

한국 속의 한국, 생동하는 전라북도!

2015년도 설계요령



전라북도

적용시 유의사항

1. 본 설계 적용요령은 국토해양부 발행 각종 도로관련 시방서, 참고문헌에 근거하여 도로공사의 조사설계 시공 및 품질관리상 하나의 적용기준이 되도록 일반적인 사항을 기술하였으며 특별히 규정하지 않은 부분에 대하여는 각 현장에 조사검토 조정 후 시행하여야 함.
* 도로기준 참고사이트:건설기술정보시스템 <http://www.codil.or.kr>: 국토부
* 도로분야 관련 기준 : 총 106종(규칙 4종, 기준 6종, 편람 14종, 지침등 84종)
2. 토량환산계수(F)와 단위중량(W) 및 중기작업효율(E)값 등은 보편적인 현장상태를 기준하여 적용한 것이므로 각 현장별 토질조사결과 등 여건에 따라 신축성 있게 조정하여 적용
3. 장비, 자재, 골재 등 제반운반거리(소운반 포함)는 현지실정에 부합토록 조정
4. 흙 운반중 토사, 리핑, 발파암의 구성비율 및 운반거리는 토공분배표 및 유토곡선표에 의거 조정되어야 함.
5. 장비규격은 표준품셈상 공사규모별 기준하여 적용하고 운반거리에 따른 기종 및 규격을 비교 검토후 시행
6. 가설건물은 공사규모 및 기간에 따라 조정되어야 함.
7. 제반기초 자료는 시험결과 및 현지 지형여건에 의거 조정 시행되어야 함.
8. 이 설계요령은 도로(지방도)공사 수행을 위한 설계도서 작성시 참고로 사용하고 절대시 하여서는 안된다.
9. 자재대, 유류대, 환율등 수시 변동이 있는 항목에 대해서는 설계일을 기준으로 조정 적용하여야 함

2015년도 설계요령 개정 주요내용

1. 공사설계서 작성

- 토목공사 원가계산 제경비 요율(조달청, 2015 1. 1일 이후)
- 공사 자재단가 : 조달청 및 시중물가자료(물가자료, 물가정보, 유통물가 등)
- 조달수수료 요율('15. 1. 1일부터 적용)
- 노임('15년 상반기 노임), 기계경비('15. 1월 기준)

2. 수량산출요령

- 국토해양부 국토건설 설계실무요령 개정내용(2013년)
- 감사 주요 지적사항 사례

3. 단가산출요령

- 표준품셈 개정내용 ('15. 1월 적용)

※ 자료출처 : 한국건설기술연구원 홈페이지(<http://www.kict.re.kr>)

4. 관련규정 제정·개정 내용 등

- 감리 등 공사관리방식 검토기준(2014. 5월 개정)
- 아스팔트 혼합물 생산 및 시공 지침(2014. 8월 개정)
- 건설공사 안전관리 지침(2013. 4월 개정)
- 사전 재해 영향성검토 협의(전라북도 조례 반영 추가)
- 건설공사 품질관리 지침(2013. 6월 개정)
- 순환골재 등 의무사용 건설공사의 순환골재·순환골재 재활용제품 사용용도 및 의무사용량에 관한고시(2012. 9월 개정)
- 레미콘·아스콘 품질관리 지침(2012. 11월 개정)
- 건설현장 축중기 설치지침(2012. 7월 개정)
- 건설공사 하도급 심사기준(2012. 10월 개정)
- 사회보험의 보험료 적용기준(2013. 11월 개정)

목 차

1. 설계 적용 요령	1
가. 기본방향	3
나. 포장설계 및 도로시설기준	13
2. 공사 설계서 작성	44
가. 공사 원가 계산서	46
나. 공사자재	55
다. 조달 수수료율	59
라. 품질시험 수수료	63
마. 골재 채취료	95
바. 임금적용요령 및 노임단가	99
마. 기계경비	109
3. 수량 산출 요령	113
가. 토공	115
나. 비탈면 안정공	164
다. 배수공	185
라. 구조물공	219
마. 지하차도공	341
바. 터널공	365
사. 포장공	417
아. 교통안전시설공	511
자. 부대공	569
4. 단가 산출 요령	619
가. 토공	621
나. 비탈면 안정공	641
다. 배수공	647
라. 구조물공	661
마. 포장공	673
바. 교통안전시설공	681
사. 부대공	687

5. 관련 법규 및 규정	691
○ 감리등 공사관리방식 검토기준	693
○ 건설공사 감리보고서 작성지침	699
○ 건설사업관리 대가 기준	703
○ 건설사업관리 업무지침서	713
○ 건설공사 안전관리 지침	802
○ “주계약자 공동도급” 활성화 방안	824
○ 자전거 이용시설 설치 및 관리지침	826
○ 환경영향평가	829
○ 사전재해 영향성 검토 협의	832
○ 생태계보전협력금제도	834
○ 문화재 지표조사	838
○ 건설기술 심의	840
○ 건설사업 관리	842
○ 품질관리(건설공사 품질 관리지침 포함)	845
○ 공공측량성과 검사	866
○ 도로건설 환경관련 인허가	868
○ 도로관련 인허가	870
○ 하천관련협의	872
○ 도로안전시설 설치 및 관리지침 현황	873
○ 환경친화적인 도로건설 지침 주요내용	874
○ 순환골재의무사용건설공사의 순환골재사용용도 및 의무사용량 등에 관한 고시	875
○ 책임감리현장 참여자 업무지침서 개정 개요	878
○ 레미콘·아스콘 품질관리 지침	879
○ 건설현장 축중기 설치지침	906
○ 건설공사 하도급 심사기준	908
○ 전라북도일상감사규정	911
○ 전라북도 원가심사업무 처리규칙	913
○ 사회보험의 보험료 적용기준	916
6. 부록	918
가. 용지보상	920
나. 편입물 조서	923
다. 현황판 설치예시	932
라. 품질시험·검사의뢰	942

1. 설계 적용 요령

가. 기 본 방 향

가. 기본방향

1) 관련계획 조사 및 검토

- 주요 상위 계획
 - 국토종합계획, 국가기간교통망계획, 도로정비기본계획, 권역별 종합개발계획
- 주요 지역 관련계획 및 도시 계획
 - 광역개발계획, 시·도 종합개발계획, 지역 및 도시계획, 단지개발 및 조성계획, 산업시설계획
- 교통 관련 계획
 - 광역교통망계획, 광역교통계획, 중기교통시설투자계획, 고속국도·국도·지방도 등 도로건설 및 확충계획
- 수자원 개발 관련 계획
 - 수자원장기종합계획, 하천유역종합치수계획, 댐개발계획 및 상하수도 기본계획, 하천정비기본계획

2) 현장 조사 시 유의사항

- 지형, 지물, 식생, 용배수 토지이용상황 및 문화재 등을 정확히 조사
- 인근의 도로망, 도로형태, 병목구간, 교통 유발시설, 주요 교차지점 교통량을 조사
- 계획지역의 하천의 정비계획, 유역면적, 주변개발상황 등을 현지 답사하여 조사
- 강우량, 강설량, 상습 결빙지역 등 기상자료, 지역개발 현황, 광업권 및 폐광 조사
- 지하매설물, 배수관, 측구, 하수도, 옹벽, 진입로 적사장 등 누락되지 않도록 조사
- 지장물 조사
 - 사업노선에 저촉되는 지상지장물(고압송유관, 광케이블, 통신시설 등), 지하매설물(전기, 통신, 송유관, 상·하수도, 가스 등), 농어촌 지역에 분포되어 있는 관정에 대한 사항을 조사하고 관계기관과 협의하여 이설 및 보상계획을 수립해야 함
- 유관기관 및 면사무소, 마을 관계자등 합동조사로 민원발생 사전 방지
- 책임 사업관리자는 반드시 종합적 검토 필요

3) 지질 및 지반조사

- 지표지질조사를 통하여 단층, 습곡, 절리 등 지질구조도를 작성하고 암석의 분포상태나 특성을 파악하여 지질재해 등의 가능성을 검토한다.
- 구조물계획 및 형식을 고려하여 조사위치, 조사방법 등을 선정하며, 교각기초 등과 같은 주요 기초지반의 조사에서는 NX Double Core Barrel 보링을 한다.

- 조사심도 쌓기부, 깎기부, 터널부, 교량부 등으로 구분하여 국도건설공사 설계실무요령(2013.5 국토교통부)에서 제시한 심도이상으로 하며, 석회암 지역과 같이 지층에 공동이 예상되는 지역과 같이 지층에 공동이 예상되는 곳에서는 조사심도를 충분히 깊게 조사.
- 교량의 구조물위치의 암반기초조사는 정확한 위치에서 시행하여 주상도 작성
- 횡단상 암반조사는 실제 굴착조사하여 정확히 표시하고 절취 방법은 주위 여건을 감안(도로공사 노천발파 설계지침(2006.12 국토해양부 적용)하여 결정
- 대절토 및 대성토구간 횡단면은 감독관 확인후 설계반영
- 연약지반은 누락되지 않도록 조사하고 대책공법을 철저히 수립
- 비탈면 보호공은 토질 및 토양조건, 기상조건, 비탈면 구배와 높이 등을 충분히 고려하여 최적 공법을 선정하고 특히 지하수, 용출수 등을 유공관, 맹암거 등으로 처리한다.
- 콘크리트, 아스팔트 깨기 재활용은 이동식 크래셔 등 설치 검토
- 토량환산계수(f)는 표준 품셈의 토량 환산 지수를 참고하되 토질별로 시험을 거쳐 적용(단위중량, 함수비, 비중, 다짐시험 등)
- 토량환산계수(f)의 적산은 단가 보정을 원칙으로 하고 필요한 경우 수량 보정을 하여도 좋으나 중복 적용하지 않도록 주의.
- 토량배분(운반)시 흙(토사, 리핑암, 발파암)의 구성 비율 및 운반거리는 토적표(토량계산서)와 토적곡선(유토곡선, MASS CURVE)에 의하여 계산(Computer계산)
- 토취장 및 사토장은 지역 여건에 부합되도록 선정하고 완공 후 토지이용계획(도로부지, 기타의 용도 등)을 검토 가능한 공사구간내의 지형을 면밀히 조사 활용.
 - 토석정보공유시스템을 활용하고 기존 골재원의 위치, 종류, 생산 추이 등을 조사한다.
 - 상당한 사업기간이 소요시는 매장량, 생산 가능량, 향후 추이 등을 검토하여 공사기간까지 사용할 수 있는 후보지를 선정한다.
 - 토석정보공유시스템을 활용하고 기존 골재원의 위치, 종류, 생산 추이 등을 조사한다.
- 절토부와 성토부의 비탈면 구배는 표준품셈의 값을 기준하되 비탈면 보호 공법의 채택방식에 따라 현장여건을 감안하여 가감할 수 있다.(소단설치 포함)
- 전압 시행하는 성토(盛土)는 필요시 층따기를 시행하고 이에 소요되는 비용을 반영.
- 성토구간에서는 노상재료가 양호할 경우 동상이 발생되지 않으므로, 성토고 2m이상 구간에서는 동상방지층을 생략. 동상방지층 생략기준에 대한 세부적인 사항은 도로 동상방지층 설계지침(국토해양부, 2012)에 의거하여 적용토록 한다.

4) 노선 결정

가. 도로 횡단면 결정

- 차도 횡단면, 중앙분리대, 길어깨, 보도, 자전거도로 등을 고려하여 폭을 검토·계획한다

나. 구조물 공

- 안전하고 견고하게 설계하되 현지지형에 맞도록 설계
- 획일적이고 경직된 외관을 지양하고 미적 감각을 살릴 수 있도록 난간, 교명주, 무늬거푸집 등 사용.
- 구조물의 설계는 설계방법 및 인용된 기초자료 근거 등을 알기 쉽게 명시.
- 교량 설계 전 설계속도, 소요차로, 폭원구성, 구조물 연장 등을 결정하고, 구조물 설계방법과 내진설계등급, 계획홍수량, 계획홍수위를 결정한 후 계획한다
- 교량은 경제성, 시공성, 기능성, 안전성, 미관, 유지관리 용이성, 도내생산 여부 등을 고려하여 정한다
- 하천의 수류로 인하여 세굴의 염려가 있는 교대 기초부는 보강설계를 하여야 한다.
(강널말뚝기초, 콘크리트 블록공 등)
- 교량의 상부공사비와 하부공사비를 비교 적정공사비를 산정 교량경간을 결정하는 것이 좋다.
- 지반조건이 불리하고 가설조건이 나쁜 곳은 강교를 채택하는 것이 좋으나 부식방지대책, 유지점검이 용이한 구조 형식을 갖도록 하여야 한다.
- 도로교는 자동차 주행의 쾌적성을 확보하기 위하여 신축이음장치가 적은 상부구조로 검토한다. (연속교 형식)
- 교량기초의 설계시 매 기초부의 지질주상도(Boring Log) 또는 물리탐사 결과를 반영하여 지지력 및 침하에 안정한 지반에 기초를 계획하여야 하며, 또한 주변 환경조건을 고려한 교량 기초 공법을 적용하여야 함
- 물막기, 물푸기, 가도 등 현실에 맞게 계상
- 교량은 내진 설계를 검토.
- 구조물의 유지관리를 위한 관리시설 설치(교량점검 통로, 대절취부 점검용 사다리 등)
- 철근 순간격 및 피복두께 유지토록 설계
- 옹벽등 구조물의 신축, 수축 조인트를 정확히 명시
- 농경지 진입로(종배수관 2분) 2필지를 중심으로 반드시 설치
- 구조물 접속부 마무리 철저 - 석축 옹벽등 배수시설이 연결되도록 하여 주변환경과 조화를 이룰 수 있도록 할 것
- 교량가시설에 따른 가도, 가축도 및 동바리설치에 따른 바닥 버림 콘크리트 누락이 없도록 할 것
- 교량가설시 검토 및 반영사항
 - 교면방수 및 배수
 - 교면방수는 가급적 시트방수 채택
 - 배수관은 배수관 상단이 슬래브 콘크리트 면보다 아래에 위치하도록 설치
 - 종단구배가 있는 경우 가장 낮은 곳에는 배수관 필히 설치
 - 배수관 덮개 설치 지양(낙엽, 짚, 비닐 등에 덮여 막힘)

- 신축이음 장치
 - 신축이음장치는 방수성이 양호한 종류 선정
 - 신축이음장치 설치는 평탄성 확보를 위해 아스콘 포장 완료후 시행
 - 우수에 의한 교대, 교각 오염방지를 위하여 연석부에도 차수 조인트 설치
- 난 간
 - 난간은 차량 이탈방지를 위하여 가급적 콘크리트 방호벽 채택
 - 알미늄 난간인 경우 책형난간은 측면에서 진입하는 차량의 운전자 시야 확보에 지장이 많으니 시야확보가 양호한 난간으로 선택
 - 무늬형 난간등 특수한 형식의 난간은 파손될 경우 구입이 어려우니 설치 지양
- 안전점검시설
 - 교각뿐만 아니라 높은 교대에 대해서도 교량 점검시설(알미늄합금제) 설치
 - 교대점검시 진입이 용이하도록 법면에 계단설치
 - 교량에 상수도관, 전선관, 케이블관 등 부착시설 설치 지양
 - 교각번호판, 교좌장치, 방향표지판, 통과하중 표지판 설치

다. 터 널 공

- 도로 터널의 경우 NATM설계를 원칙으로 하고 수치해석에 의한 안정성 확보가 필요
- 터널 원지반의 암반 평가는 물리적 탐사 (탄성파, 전기탐사)결과를 토대로 암의 공학적 분류방식에 의하여 등급을 판정한다.
- 도로터널의 단면 결정은 터널등급(설계속도), 시설한계, 환기 유무, 방재설비, 미관 및 소음대책 등을 판단하여 채택하되 지형 및 지질조건을 충분히 고려하여야 한다.
- 터널 갱구는 지형적으로 가장 불리한 곳이므로 갱구 자체가 변형을 일으키지 않도록 외력에 대하여 충분히 저항할 수 있는 구조로 설계하여야 하고 낙석, 붕락, 사태(Land Slip) 등으로부터 보호하여야 한다.
- 터널 내부에는 정전에 대비한 비상조명 시설을 설치한다.
 - 터널 연장이 200m 이상인 경우에는 반드시 설치하고, 200m 미만인 경우에는 터널 여건과 주변 상황에 따라 필요하면 비상조명 시설을 설치

5. 포장공

- 곡선부의 노면 편경사는 본선구간 편경사로 연장하는 것이 차량주행에 안전하나 이 경우 도로 배수에 지장이 없도록 대책을 강구하도록 한다.
- 포장 횡단면상 본선부와 노면의 경계면은 구조적으로 취약함으로 동일재료 시공을 원칙으로 하여 경제적인 시공 두께를 갖도록 설계하여야 한다.
- 아스팔트 콘크리트포장의 설계방법은 한국형 포장설계법에 따르고 동결심도 및 지역계수 등의

적용에 있어서 최근의 기상이변 등을 감안 보완 설계를 하여야 한다.

- 설계CBR과 노상지력력의 신뢰도를 높이기 위하여 사전 조사와 현장 시험을 충분히 하여야 한다.
- 아스콘포장에서 아스팔트 혼합물 유동에 기인한 소성변형을 최소화하기 위하여 표층 아스콘을 #67(굵은골재최대치수 100% 통과율 25mm, 내유동성)으로 반영한다.
- 전체노선 노건포장 실시
- 마을, 학교부근 등 필요한 구간은 노건포장 및 보도설치
- 각 현장별 필요시 자전거도로 별도 설치 검토
- 현장여건에 맞추어 길어깨다이크 및 도수로 설치

6. 교통안전시설 확충

- 도로표지판 및 각종 표지판 누락되지 않게 충분히 설치
 - 도로표지규칙 적용 (도로표지관련규정집(2006.05) 및 도로안전시설 및 관리지침, 국토해양부)
 - 구간완결지구는 금회 설계구간 포함 전 구간에 대하여 설계반영
- 교통표지판 및 신호등은 반드시 관할경찰서와 협의하여 설계에 반영
- 교차로 지점에는 신호등 또는 점멸등 설치 검토.
- 가드레일, 미끄럼방지시설, 표지병, 데리네이터 등 확충
- 버스정차대 누락되지 않도록 조사 철저
- 마을, 학교, 마을진입로, 정차대 부근에 가로등 설치.
- 주택가, 학교에 인접된 도로는 방음벽 설치와 횡단보도 전후에는 가드레일 설치.
- 4차로도로 공사중 위험방지 할 수 있도록 확장되는 구간별 Fance 및 안전등 설치 설계 반영
- 도로가 분기, 교차되는 각각 부분에 교통섬, 통로암거, 부체도로, 가감속차로, 좌회전 대기차로 등 설계.
- 철도횡단 과선 도로교 설치시 차량 방호책과 낙하물 방지용 웬스 설치.
- 대성토부 농경지 및 기타 진입을 위한 부체도로 설치 검토
- 기존도로와 교차지점의 교차로 세부 상세도 작성
- 암파쇄 방호시설 설계시 구조검토 철저 (H파일 근입깊이등)
- 상위도로 접속시 진입차선 설계는 관련도로관리청과 공문 협의 후 시행

7. 수량 및 단가 산출

- 자재단가는 공사발주시점에 맞추어 가격정보 등 근거를 명확히 명기할 것.
- 도면 및 수량은 감독의 확인검토 후 수량 확정
- 수량 누락 및 산출근거 오류로 인한 설계변경 사례 발생치 않도록 주의
- 단가산출은 각 현장별 작성하여 감독관 확인 후 제출

8. 기타 유의사항

- 노선선형 결정은 현장별 용역여건에 맞추어 우리도의 승인을 받아야하며 이에 따른 시공성 및 경제성을 감안 2개 이상의 비교검토(안)를 작성하여 서면제출
- 폐기물처리비 계상(아스콘, 콘크리트), 노체성토용 토적표 표시
- 문화재 지표조사 및 환경영향평가와 사전환경성 검토 협의(저감대책) 사항에 대하여는 설계서에 반드시 반영
- 설계의 용역업체 등은 건설기술관리법 제20조의 2에 의거 성실하고 정당하게 업무를 수행
- 도면 작성
 - － 평면도 및 토공 횡단면도는 주변 지형, 지물을 빠짐없이 표기하고 기존교량과 신설되는 교량명을 반드시 명기할 것
 - － 구조물의 상세도는 철근의 위치 및 가공상세도 등 시공에 필요한 사항이 명시되어야 하며 시공방법등 도면표기가 곤란한 사항은 문자로 표기
- 폐기물 처리비 계상 - 별도 받주
- 지방서 작성
 - － 일반지방서는 시공자가 알 수 있도록 기준을 명기
 - － 특별지방서는 물량명세서, 도면에 표시되지 않는 사항과 기술적인 사항 및 시공자가 특별히 유의하여야 할 사항을 작성
 - － 도급자가 건설공사의 진행단계별로 작성할 시공 상세도면의 목록 명시
 - － 공사시행 단계별로 시공상태를 검토 확인 받아야 하는 대상공종 명시
- 예정공정표는 Net Work 기법으로 작성하며 공기작성에 기초한다. (PERT.CPM)
- 시공측량결과와 상이한 사항 및 설계상 중대한 하자가 발생하지 않도록 설계

9. 행정절차이행 및 유관기관 협의

- 현지 노선측량 실시전 해당시군 담당부서 및 읍면동장과 노선협의후 측량실시 및 선형검토
- 노선 선형 (안) 결정후 반드시 지역주민의 설명회를 개최하고 그 결과에 따라 최종 노선 선형 결정
- 도로표지판, 교통표지판등 교통안전시설 설치는 관계 전문가 및 관련기관의 의견을 수렴하여 효과적이고 체계적인 시설이 되도록 계획수립
- 배수공의 용배수관은 지역주민 및 관내 리 . 통장과 공동으로 현지 조사하여 조사자 주소, 성명 및 조사의견을 첨부 제출하고 이를 설계에 필히 반영
- 노선선형 결정 및 교량형식 결정등 기타 협의결정 할 사항은 사전 우리도와 승인을 받은 후 결정시행

- 착공과 동시에 분야별 참여기술자 명단과 세부공정 계획서를 작성 제출
- 관련법 협의서류 작성기준 (해당기관과 공문으로 사전협의 후 설계서 납품시 첨부)
 - 하천법의 규정에 의한 하천공사 시행의 허가 및 점용허가에 관한 제반서류 작성
 - 공유수면 관리법의 규정에 의한 점용 및 사용의 허가에 관한 제반서류 작성
 - 공유수면 매립법의 규정에 의한 매립허가에 관한 제반서류 작성
 - 산지관리법의 규정에 의한 산지점용허가에 관한 제반서류 작성
 - 산림법의 규정에 의한 벌목의 허가에 관한 제반서류 작성
 - 사방사업법 규정에 의한 벌목의 벌채등의 허가에 관한 제반서류 작성
 - 도시계획 구역내 도로는 도시계획 변경절차 이행에 관한 제반서류 작성
 - 농지법의 규정에 의한 농지전용의 허가 및 협의에 관한 제반서류 작성
(시·군, 한국농촌공사 관할구역 별도 구분 작성)
 - 초지법의 규정에 의한 초지전용의 허가에 관한 제반서류 작성
 - 군사시설 보호법의 규정에 의한 사전협의
 - 환경정책법에 의한 사전환경성 검토 협의 및 협의결과 반영
 - 우·오수처리 대책수립시 하수도 기본계획수립 여부를 확인 후 사전협의 절차이행
 - 공원구역에 대한 공원계획 변경절차 및 공원관련기관 사전협의 이행
 - 문화재 보호구역 접촉여부 조사 후 관련기관 협의 후 제반서류 작성
 - 농촌공사 및 농업관련시설물의 변경, 이설시 해당기관과 현지합동조사 협의 후 결정
 - 경지정리 예정지구는 사업 시행부와 협의하여 선행결정
 - 사토장, 토취장 부지에 대한 형질변경 허가등의 서류작성(토지주 사용승락 첨부)
- 실시설계용역 참여기술자 분야별 명단제출(도면작성자 포함-책임한계 명확히 구분)
- 보조기층재
 - 하천골재 : 현지조사 후 해당시군과 사전협의
 - 석산골재 : 허가사항 확인하고 골재상태 조사(규격별 견적서 첨부)
 - ※ 근거리 석산에서 생산하지 않을시 확인서 첨부
- 용역기간내 측량법 제29조 및 제34조 동법시행령 제50조의 규정에 의거 공공 측량작업 규정 승인 및 심사 절차 이행
 - 사전승인 사항 및 협의절차 이행시에는 반드시 책임기술자와 분야별 참여 기술자가 동행하여 우리도의 의견을 수렴
- 기타 타법령과의 저촉여부를 빠짐없이 협의하여 성실한 과업수행에 임할 것

10. 공사시방서 작성방법

- 공사시방서는 공사의 질적 요구조건인 계약도서의 하나로서 공사에 사용될 자재(성능, 규격 및 시험등)에 관한 사항과 시공방법 시공상태 및 허용오차등 시공에 관한사항, 해당공종과 관련되는 다른 공종과의 관계 및 공사전반에 걸친 유의사항과 절차등의 기술적인 사항을 규정하여 작성
- 설계도면에 표시된 공사의 범위, 시공상세도, 규모, 배치 등 도형으로 설명할 수 없는 내용의 보완 역할이 충분히 되도록 해당공사를 확실히 이해할 수 있도록 작성
- 공사수행 과정에 도급자가 이행하여야 할 절차 등을 명확히 규정하여 원활한 계약 이행을 도모하도록 작성
- 설계도면과 상충되지 않도록 작성하여 시설물별 시공기준 인용시 중복 또는 상충되는 내용이 없도록 유의하여 작성
- 적용기준을 기술하지 아니한다. 예를들면 “본공사 시방서에서 규정하지 아니한 사항에 대해서는 토목공사 일반표준시방등을 적용한다”라고 기술하지 아니한다. 인용할 사항이 있으면 공종별로 인용하되 K.S규격외에 표준시방서 등의 인용시에는 해당조항과 내용을 당해공사에 수정 보완하여 풀어서 기술한다.
- 당해 공사조건에 적합하게 시방서에서 불필요한 내용의 삭제와 필요한 내용의 추가가 반드시 필요하다.
(불필요하거나 적용할 수 없는 본문을 수록하는 것은 공사 기간중 도급업자가 시방서를 무시하는 요인이 되고 입찰자가 공사비에 불필요한 비용을 추가 시키는 원인이 되어 이로 인하여 본래의 공사 범위가 모호해 진다.)
※ 책임기술자 및 분야별 책임기술자는 반드시 당해 용역수행에 참여하여야 한다.

11. 도내 생산제품 및 업체보유 신기술·신공법 적용

- 도내 업체에서 생산하는 건설자재 및 업체보유 신기술·신공법을 적극 설계에 반영하여 지역경제 활성화 도모
- 도내 생산제품 정보제공 : **전라북도중소기업DB시스템(www.jbdb.or.kr)**

나. 포장설계 및 도로시설기준

나. 포장 설계

1. 포장 설계법

가. 포장단면 설계법

포장층 두께 설계는 이론적인 방법으로부터 경험적, 통계적 방법에 이르기까지 많은 설계방법이 제안되고 있으며, 이전까지 국내의 포장층 두께 설계는 대부분 AASHTO 포장설계법(Interim Guide(1972, 1981), '86 개정판)을 이용해 왔다. 하지만 AASHTO 포장설계법은 여러 가지 한계점과 국내 현실을 제대로 반영하지 못하는 문제점을 가지고 있어 이를 해결하기 위해 역학적—경험적(Mechanistic—Empirical, M-E) 설계 개념을 도입하여 국내여건에 알맞은 한국형 포장설계법을 개발하였다.

한국형 포장설계법에 대한 세부적인 사항은 『도로포장 구조 설계 요령』(국토해양부, 2011. 11)을 따른다.

나. 한국형 포장설계법과 AASHTO 포장 설계방법의 입력변수와 차이점

입력변수	한국형 포장설계법		AASHTO 설계법	
	아스팔트	콘크리트	아스팔트('72, '86)	콘크리트('81, '86)
재 료 물 성	동탄성계수 (E^*)	휨(R), 쪼갬(S), 압축강도(S) 탄성계수(E) 열팽창계수 건조수축계수	상대강도계수 (a_i)	콘크리트 탄성계수 (E_c) 콘크리트 파괴강도 (S_c)
노 상 재 료 물 성	회복탄성계수 (M_R)	복합 노상반력계수	노상층 강도 (SSV)	노상반력계수 (k)
환 경 조 건	포장층 내부 온도 노상 함수량 변화	콘크리트 슬래브 온도차 노상 함수량 변화	배수 특성계수 (m)	배수 특성계수 (m)
교 통	차종별 축하중 분포	차종별 축하중 분포 차축간 길이	등가단축하중 (ESAL)	등가단축하중 (ESAL)

2. 포장 설계 기준

가. 설계등급

1) 설계등급의 선정

한국형 포장설계법에서는 도로의 중요도와 교통량 등을 감안하여 설계등급을 아래표와 같이 세 가지 등급으로 구분한다.

<설계등급>

설계 등급	도로구분	설계차량대수	비 고
1	고속국도	150,000대 이상	5종 이상의 중차량 대수가 50,000대 이상일 경우에도 설계등급 1로 설계
	일반국도	35,000대 이상	5종 이상의 중차량 대수가 12,000대 이상일 경우에도 설계등급 1로 설계
2	고속국도	150,000대 이하	-
	일반국도	7,000대 이상 35,000대 미만	-
	지방도 및 기타 도로	7,000대 이상	기타도로는 도로법에 명시된 특별시도, 광역 시도, 시도, 군도 및 구도를 의미함
3	일반국도, 지방도 및 기타 도로	7,000대 미만	기타도로는 도로법에 명시된 특별시도, 광역 시도, 시도, 군도 및 구도를 의미함

2) 설계등급에 따른 포장 설계

포장의 설계는 설계등급과 관련 없이 기본적으로 동일한 역학적-경험적 개념에 근거하여 설계를 수행하지만, 도로의 중요도 또는 설계등급에 따라 설계에 필요한 설계입력변수(교통, 환경 및 재료물성)를 결정하는 방식에 차이가 있다. 도로의 중요도가 높거나 또는 교통량이 상대적으로 낮은 경우에는 재료물성시험이나 교통량 정보수집 등에 있어 상대적으로 간단한 절차를 거쳐 입력변수를 결정하게 되고, 도로의 중요도가 높거나 교통량이 많을수록 보다 많은 실내시험과 교통특성에 대한 세밀한 정보를 필요로 한다. 아래의 설계등급에 따른 포장 구조 설계표는 설계등급별 포장재료의 물성 및 교통량 정량화 및 설계방법을 나타낸 것이다. 설계등급 1과 2에서는 설계 프로그램을 사용하며, 설계등급 3에서는 국내의 대표적인 포장재료와 교통특성에 따른 표준 설계단면을 사용한다. 단, 설계등급 1의 경우 포장 재료의 물성결정시 실내시험을 원칙으로 하나 실내시험기 구축 및 포장 전문 인력의 공급이 부족한 국내여건을 감안하여, 잠정적으로는 설계 프로그램에 제시되어 있는 포장재료에 대해서는 DB(데이터 베이스, Data Base)화된 제안값 및 예측방정식을 사용한 설계등급 2를 적용할 수 있다. 설계등급에 따른 공용성 기준은 아래의 설계등급에 따른 공용성 기준표와 같으며, 이는 도로관리 여건에 따라 조금씩 변경되어 적용될 수 있다.

<설계등급에 따른 포장 구조 설계>

설계 등급	물성 측정	교통량 측정	설계방법
1	실내시험을 통한 재료의 물성 측정	차종별 교통량 분포 및 축하 중 분포 측정	설계 해석 프로그램 사용
2	간단한 실내시험 또는 물성 데이터베이스 및 예측방정식을 사용	데이터베이스화된 축하중별 교통량 분포 사용	설계 해석 프로그램 사용
3	포장재료의 일반적인 물성 사용	데이터베이스화된 축하중별 교통량 분포 사용	설계 해석 프로그램내 표준 설계단면 사용

<설계등급에 따른 공용성 기준>

설계 등급	아스팔트 포장 공용성 기준			콘크리트 포장 공용성 기준	
	균열	IRI	영구변형	균열	IRI
1	15% 이하	3.5m/km 이하	10mm 이하	15% 이하	3.5m/km 이하
2	20% 이하	4.0m/km 이하	15mm 이하	20% 이하	4.0m/km 이하

나. 설계구간 연장 결정

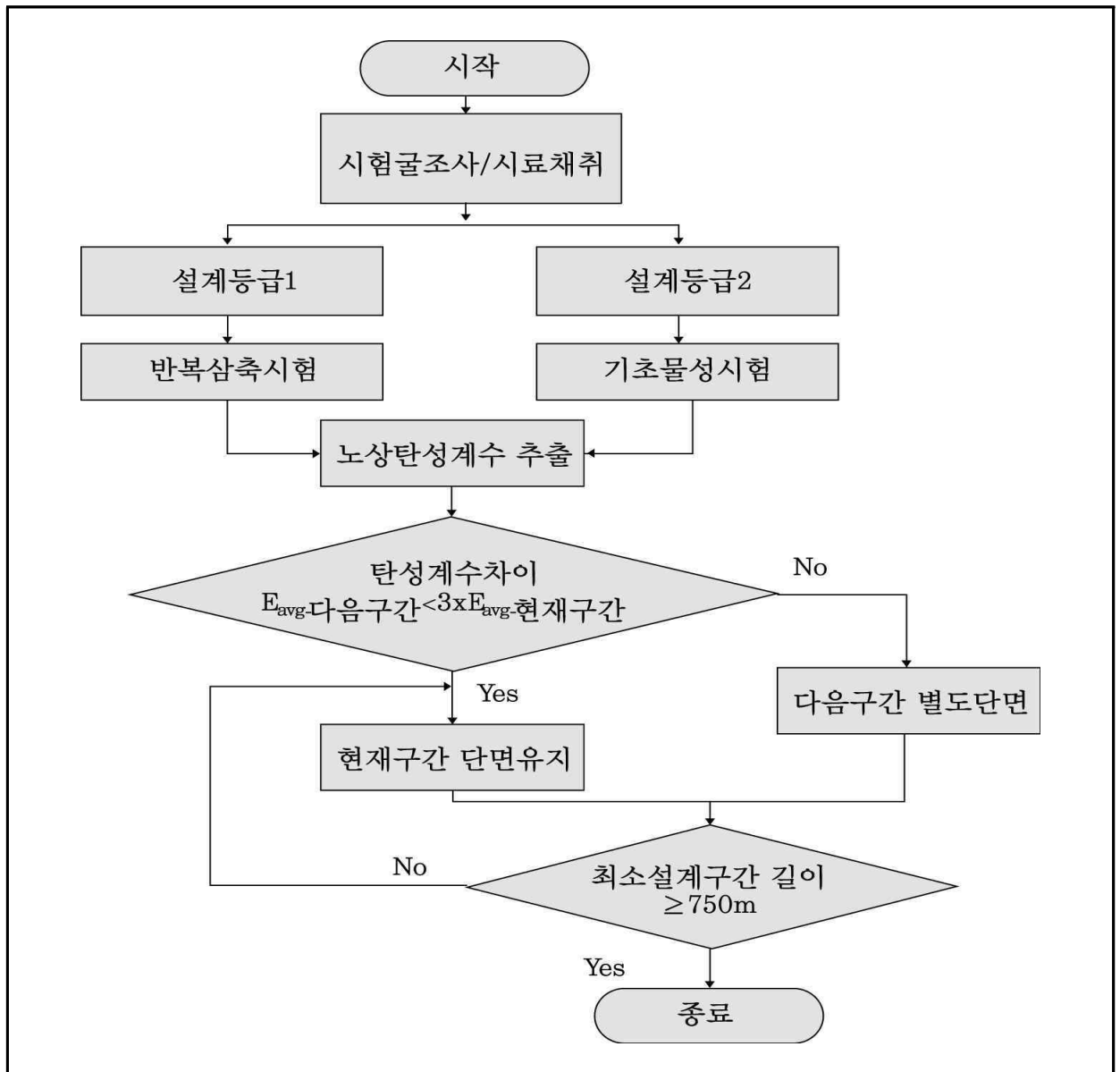
1) 기존연장 결정 기준

설계구간 연장은 교통량의 동일성이 우선적인 적용기준이며, 교통량이 동일한 구간 내에도 노상재료의 탄성계수에 기초하여 결정한다. 최초 탄성계수가 유사한 750m를 최소연장구간으로 두고, 시험굴(Test Pit)조사를 통하여 얻어진 인접한 구간의 탄성계수가 최소연장구간의 탄성계수에 비하여 3배 이하 또는 1/3 이상이 되면 동일한 구간으로 고려하여 동일한 설계를 진행할 수 있다. 탄성계수의 차이가 위의 조건이 들지 않는 경우에는 탄성계수가 작은 구간을 기준으로 확장하여 설계를 진행하여 안정적인 포장설계가 되도록 한다. 아래 그림은 포장설계구간 연장의 일반적인 결정 절차를 나타내고 있다. 인접한 구간에 대하여 계속적인 동일구간 여부 확인을 탄성계수를 기준으로 하되, 탄성계수가 위의 조건에 일치하지 않더라도 인접한 구간의 연장이 최소 포장설계구간인 750m 보다 짧은 경우에는 시공을 번잡성과 시공단가의 증가 및 시공 불량을 피하기 위하여 동일한 구간으로 고려하여 설계할 수 있다.

최소 포장설계구간은 흙쌓기부를 기준으로 하며, 땅깍기부는 흙쌓기부의 포장단면을 적용한다. 또한 구조물과 토공구간의 접속부 또는 흙쌓기와 흙깍기 경계구간 등은 시공

성을 고려하여 단면두께를 달리 할 수 있으며, 불연속구간과 터널구간에 대한 포장단면 결정은 각각 『노면 불연속구간 포장파손저감 잠정지침』(국토해양부, 2011. 09)과 『터널내 포장설계 지침』(국토해양부, 2005. 09)을 따른다.

<포장설계구간 연장의 일반적인 결정 절차>



2) 탄성계수의 결정 방법

입상재료의 탄성계수는 설계등급에 따라 실험방법을 달리하여 결정해야 한다. 설계등급 1에서는 설계대상 구간에 적용될 예상 재료원으로부터 획득된 노상, 입상보조기층 또는 쇄석기층 재료에 대하여 삼축압축시험을 수행하여 탄성계수를 결정한다. 설계등급 2에서는 체가름 시험 등 기초물성 시험을 수행한 결과를 활용하여 프로그램에서 탄성계수를 결정한다.

3. 도로 동상방지층

가. 설계방법

도로의 동상은 수분, 토질, 기온 특성 모두가 동상이 발생할 조건을 충족시킬 경우에 발생한다. 따라서 도로 동상방지층 설치기준은 이러한 모든 조건을 고려하여 결정되어야 한다.

설계동결깊이는 한국형 포장설계법 설계 해석 프로그램에서 산출할 수 있으나 설계 해석 프로그램 배포 이후에 『도로 동상방지층 설계치침』(국토해양부, 2012. 08)이 발표된 바, 도로 동상방지층 연구단과 한국건설기술연구원에서 계측한 동결깊이 자료를 근거로 개발된 한국형 동결깊이 예측식을 이용하여 산정한다.

동상방지층 설계에 대한 세부적인 사항은 『도로 동상방지층 설계치침』(국토해양부, 2012. 08)에 의거하여 적용토록 한다. 다만, 경계조건이 토공구간과 매우 상이한 구조물 접속부, 구조물 상부 및 자전거도로, 보도 등은 적용하지 않으며, 암반구간은 『암반구간 포장설계 지침』을 따르며, 기타 사항은 『도로공사 표준시방서』 및 『도로설계기준』에 따른다

나. 동결심도 산정

1) 수정 동결지수 산정

동결지수는 포장내의 동결깊이를 산정하기 위한 대표적인 척도로서, 포장 구조와 노상토를 동결시키는 대기온도의 강도와 지속기간의 누가영향으로 표시된다. 동결지수의 단위는 온도·일(℃·일)이며, 동결 계절 동안의 누가 온도·일에 대한 시간곡선상의 최고점과 최저점의 차이로 나타낸다.

설계구간의 설계동결지수의 산정은 대상 지역 인근 측후소에서 관측한 월 평균대기 온도의 크기와 지속시간에 대한 20년간의 기상자료에서 추위가 가장 심하였던 2년간(즉 동결지수의 최대 2년치)의 평균동결지수로 정한다. 만일 20년간의 기상자료가 없으면 최근 10년간의 최대동결지수를 동결지수로 산정한다.

설계구간에 아래 <20년 동결지수> 표의 측후소가 있을 경우 표의 동결지수 및 동결기간을 이용하여 설계동결지수를 산정하며, 설계구간에 측후소가 존재하지 않으면 <좌표별 동결지수> 표를 이용하고 동결기간은 가까운 측후소 3개의 평균값 또는 가장 가까운 측후소의 값을 이용하여 설계동결지수를 산정한다.

<20년 동결지수> 표에서 얻어지는 동결지수 값은 측후소 위치에서 관측한 값을 토대로 한 것이며, <좌표별 동결지수> 표의 동결지수는 지반고 100m 기준의 값이므로 설계노선의 위치 및 표고에 대한 보정은 다음식을 이용하여 계산한다.

$$\circ \text{ 수정동결지수 } (^{\circ}\text{C} \cdot \text{day}) = \text{동결지수} \pm 0.5 \times \text{동결기간} \times \frac{\text{표고차}}{100}$$

$$\circ \text{ 표고차} = \text{설계노선 포장계획면 최고표고(m)} - \text{측후소 지반고(m)}$$

2) 설계동결 깊이 산정

도로포장에서 동상방지층을 설치하는 경우에는 완전방지법, 노상 동결관입 허용법, 감소노상강도법 등 3가지 방법을 사용한다. 완전방지법은 동결작용 방지를 위해 충분한 두께의 비동결층을 설치하는 것으로 노상의 동결을 일부 허용하는 노상동결관입 허용법 및 감소노상강도법에 비해 비경제적이므로 특수한 경우에만 사용한다. 노상동결관입허용법은 노상상태가 수평방향으로 심하게 변하지 않거나 흙이 균질한 경우에 적용되는 설계방법으로 동결깊이가 노상으로 얼마쯤 관입된다 하더라도, 동상으로 인한 융기량이 포장파괴를 일으킬 만한 양이 아니라면 노상의 동결을 어느 정도 허용하는 것이 경제적이란 개념이다. 따라서 설계동결깊이는 노상동결관입허용법으로 산정하며 산정하는 방식은 아래와 같다.

최대동결깊이 산정은 한국형 동결깊이 예측식을 사용하며 포장설계에서 설계동결깊이는 한국형 동결깊이 예측식으로 구한 최대동결깊이의 75%로 한다.

$$Z = C \sqrt{F}$$

Z : 최대동결깊이(mm)

F : 설계동결지수(°C·일)

C : 동결지수에 따른 보정상수

동결지수에 따른 보정상수(C)

설계동결지수(F) (°C·일)	0이상 100미만	100이상 200미만	200이상 300미만	300이상 400미만	400이상 500미만	500이상 600미만
동결지수에 따른 보정상수(C) 값	27.3	30.2	35.6	42.1	48.1	53.0

3) 성토구간(2.0m이상)의 동상방지층 생략

성토구간에서는 노상재료가 양호할 경우 동상이 발생되지 않으므로, 흙쌓기 높이가 노상 최종면을 기준으로 2m이상 흙쌓기 구간에서는 동상방지층을 생략토록 한다.

동상방지층 생략기준에 대한 세부적인 사항은 도로 동상방지층 설계지침(국토해양부, 2012. 08)에 의거하여 적용토록 한다.

4) 지하수위를 고려한 동상방지층 생략

동결면으로부터 물이 공급되는 지하수위 사이의 높이차가 1.5m 이상인 경우에는 노상으로부터 모세관상승에 의한 수분공급이 억제되기 때문에 동상방지층을 생략토록 한다. 동상방지층 생략기준에 대한 세부적인 사항은 도로 동상방지층 설계지침(국토해양부, 2012. 08)에 의거하여 적용토록 한다.

흙의 동상민감도는 실트질 입자의 양에 따라 크게 좌우되며, 동상민감도를 판단하는 가장 보편적인 방법은 입도에 기반한 0.08mm 통과율이다. 0.08mm 통과율 기준 8% 이하의 노상토 재료는 비동상성 재료로 간주하여 동상방지층을 설치하지 않으며, 0.08mm 통과율 기준 8%를 초과하는 노상토 재료는 동상성 재료로 간주하여 동상방지층을 설치한다.

동상방지층 생략기준에 대한 세부적인 사항은 도로 동상방지층 설계지침(국토해양부, 2012. 08)에 의거하여 적용토록 한다.

Map of South Korea showing precipitation (mm) for the 1997-1998 El Niño event. The map includes contour lines for 100, 200, 300, 400, 500, and 600 mm. Major cities are labeled with their precipitation values. A box in the top right corner indicates the maximum precipitation of 117.1 mm. A box in the bottom right corner shows the map of Jeju Island with a value of 0.

Location	Precipitation (mm)
속초	102.05
인제	475.3
춘천	418
홍천	464.25
원주	340.85
제천	489.9
충주	350.35
영주	246.8
문경	212.45
의성	330.95
안동	203.35
영천	127.25
포항	57.6
울진	65.25
영덕	72.6
울산	59.45
부산	53.15
거제	39.3
통영	43.15
당해	45.3
여수	52.45
고흥	49.05
장흥	63.6
해남	58.8
목포	51.6
광주	82.5
순천	117.35
남원	224.7
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35
정읍	138.7
부안	142.6
군산	139
부여	203.95
보령	141.55
서산	195.65
아산	248.1
청주	201.6
대천	184.15
금산	283.65
전주	95.8
완수	337.35</

<20년 동결지수>

지역	측후소 지반고 (m)	동결지수 (℃· 일)	동결기간 (일)	지역	측후소 지반고 (m)	동결지수 (℃· 일)	동결기간 (일)
속초	17.6	102.1	46.5	합천	32.1	109.8	49.0
대관령	842.0	697.0	121.5	거창	224.9	188.7	67.5
춘천	74.0	418.0	73.5	영천	91.3	127.3	39.0
강릉	26.0	85.2	31.0	구미	45.5	132.0	57.5
서울	85.5	278.9	68.0	의성	73.0	331.0	87.5
인천	68.9	203.4	55.5	영덕	40.5	72.6	29.5
원주	149.8	340.9	84.5	문경	172.1	212.5	69.0
울릉도	221.1	117.1	23.0	영주	208.0	246.8	79.5
수원	36.9	272.4	66.0	성산	17.5	0	0
충주	69.4	350.4	88.5	고흥	60.0	49.1	25.5
서산	26.4	195.7	55.0	해남	22.1	58.8	31.0
울진	49.5	65.3	28.5	장흥	43.0	63.6	33.5
청주	59.0	201.6	62.5	순천	74.0	117.4	40.5
대전	67.2	184.2	54.0	남원	89.6	224.7	66.0
추풍령	245.9	210.5	69.0	정읍	40.5	138.7	61.0
포항	2.5	57.6	27.0	임실	244.0	318.4	75.0
군산	26.3	139.0	61.0	부안	7.0	142.6	61.5
대구	57.8	72.0	30.5	금산	170.7	283.7	74.5
전주	51.2	95.8	46.0	부여	16.0	204.0	66.0
울산	31.5	59.5	27.0	보령	15.1	141.6	61.5
광주	73.9	82.5	38.0	아산	24.5	248.1	66.5
부산	69.2	53.2	5.0	보은	170.0	366.0	87.5
통영	25.0	43.2	19.0	제천	264.4	489.9	89.5
목포	36.5	51.6	20.0	홍천	141.0	464.3	89.0
여수	67.0	52.5	4.0	인제	199.7	475.3	96.5
완도	37.5	42.2	26.0	이천	68.5	356.7	69.5
제주	22.0	0	0	양평	49.0	381.5	87.0
남해	49.8	45.3	20.0	강화	46.4	355.2	68.0
거제	41.5	39.3	4.0	진주	21.5	83.2	39.0
산청	141.8	72.3	31.5	서귀포	51.9	0	0
밀양	12.5	93.2	38.5	철원	154.9	522.6	81.0
동해	40.0	67.8	42.0	봉화	320.0	401.9	91.0
안동	140.0	203.4	60.5	장수	406.0	337.4	87.0
태백	713.0	501.5	111.0				

<좌표별 동결지수 (단위 : ℃ · 일)>

북위 (radian) 동경 (radian)		34			35					36	
		0.4	0.6	0.8	0.0	0.2	0.4	0.6	0.8	0.0	0.2
126	0.4	89	84	61	99	133	153	165	174	181	184
	0.6	67	74	94	113	132	152	166	172	175	181
	0.8	67	84	96	113	107	151	161	171	166	203
127	0.0	92	85	96	118	121	159	169	160	180	214
	0.2	92	65	102	125	147	197	223	127	182	207
	0.4	96	81	104	128	157	207	212	193	219	224
	0.6	101	88	87	118	141	160	188	189	210	222
	0.8	100	78	66	102	117	89	147	167	188	203
128	0.0	103	87	66	99	103	111	140	157	175	162
	0.2	105	94	89	101	113	127	130	153	165	174
	0.4	104	87	55	82	112	128	136	142	156	172
	0.6	105	87	55	67	107	119	126	103	128	217
	0.8	109	97	82	85	100	114	121	129	144	208
129	0.0	115	107	96	70	73	111	122	132	133	166
	0.2	121	115	106	92	94	100	94	119	117	138
	0.4	127	122	117	113	110	107	84	108	74	116

북위 (radian) 동경 (radian)		36			37					38	
		0.4	0.6	0.8	0.0	0.2	0.4	0.6	0.8	0.0	0.2
126	0.4	189	210	218	232	247	262	334	347	301	287
	0.6	182	212	221	238	250	225	266	310	299	294
	0.8	210	222	236	252	268	265	276	291	303	309
127	0.0	219	236	257	263	288	286	285	303	333	349
	0.2	217	237	262	269	292	305	312	330	403	445
	0.4	199	218	244	282	339	358	356	350	406	444
	0.6	243	249	256	288	332	353	361	376	383	366
	0.8	271	272	274	309	313	327	392	402	391	348
128	0.0	208	222	274	347	324	321	361	370	368	346
	0.2	201	198	243	315	393	309	306	324	407	347
	0.4	208	217	223	251	283	271	264	271	279	215
	0.6	273	209	214	225	234	232	232	225	213	139
	0.8	252	206	233	248	204	198	204	152	188	189
129	0.0	189	197	226	231	164	148	139	139	177	195
	0.2	148	153	168	160	163	127	123	162	181	194
	0.4	108	99	127	74	141	154	158	171	184	193

주) 표고 100m 기준

4. 콘트리트 포장

가. 설계방법 및 이론

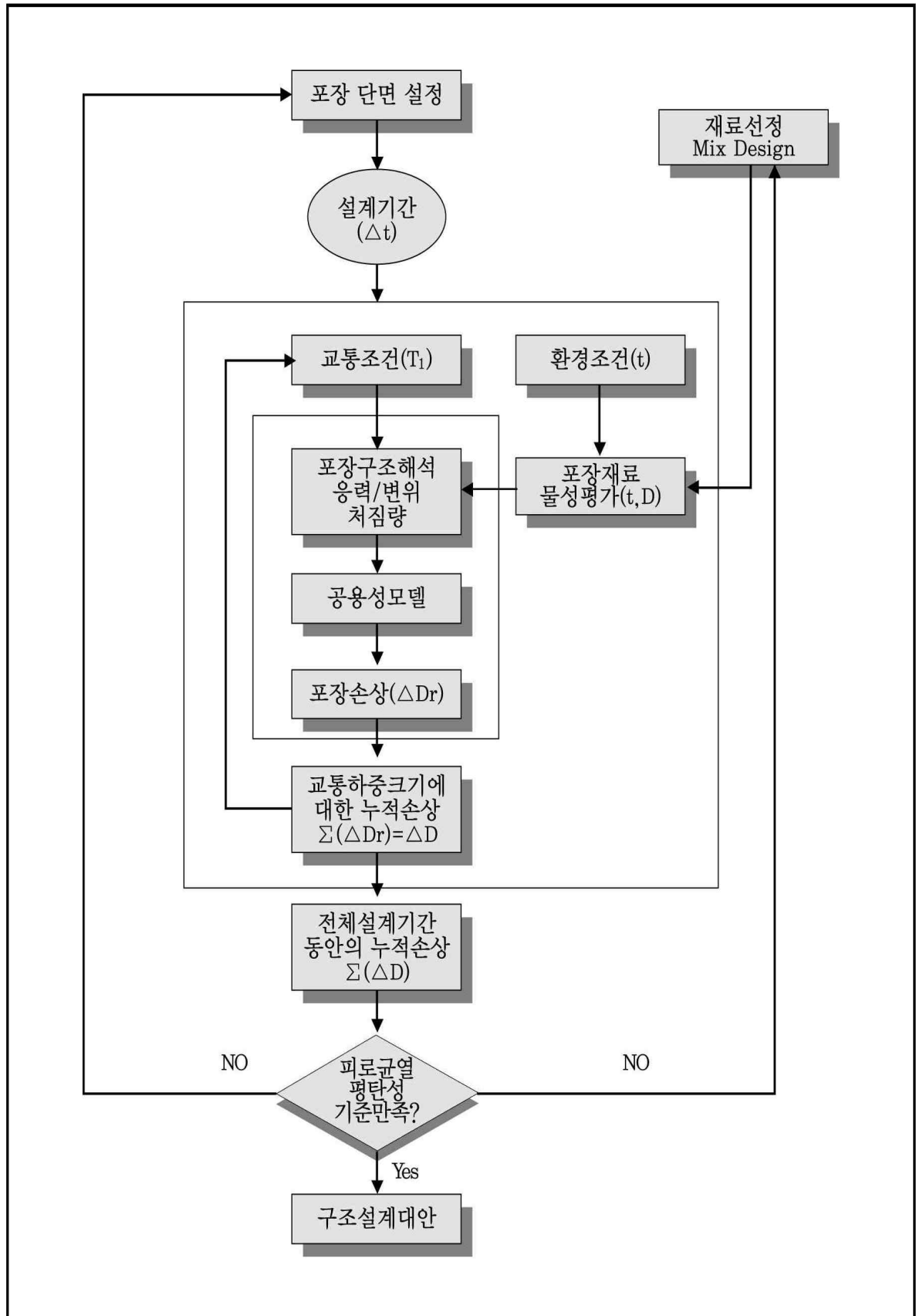
설계 입력변수에 대한 값들을 현장조건에 맞게 결정한 후(예비설계단계), 구조해석모형을 통해 응력 및 처짐 등과 같은 구조적 거동을 예측한다. 구조적 해석 결과를 이용하여 균열 및 국제평탄성지수(IRI)를 예측한다. 평탄성의 예측은 초기 건설될 당시의 평탄성과 추정된 균열과 스펙링 등에 의해 결정된다. 설계 신뢰도는 입력변수로서 포장 파손과 평탄성을 산정하는데 고려된다.

콘크리트 포장에 대한 전반적인 설계과정은 다음과 같다.

- ① 시공 대상지역의 조건에 적합한 포장단면을 가정한 후, 예비설계 단면(Trial Design)을 결정하기 위해 다음과 같은 과정을 따른다. 가정 단면은 프로그램에서 도로 등급이나 교통량에 따라 제시되며 설계자가 임의로 변경할 수 있다.
- ② 교통량, 환경조건 및 재료물성과 관련된 입력 변수들을 선정한다.
- ③ 설계프로그램 내 구조해석프로그램에 의해 포장의 구조적 거동(Structural Responses)을 계산한다.
- ④ 설계기간 동안 유지되어야 할 공용성 기준을 설정한다. 즉, 아스팔트 콘크리트 포장의 피로균열 및 국제평탄성지수(IRI)의 허용기준을 설정한다.
- ⑤ 설계프로그램 내 공용성 모형을 이용하여 포장 손상을 계산하고, 전체 설계기간에 대하여 누적된 손상을 계산한다.
- ⑥ 예비설계의 결과가 공용성(피로균열, IRI) 기준에 적합한지를 평가한다.

예비설계가 공용성 기준을 만족하지 못하면, 포장단면을 변경한 후 다시 위의 ②항부터 ⑥항까지의 과정을 반복하여 그 설계가 공용성 기준을 만족할 때까지 수행한다. 목표한 공용성 기준을 만족시키는 설계는 구조적 측면에서 실행 가능한 대안이 되며, 구조적으로 안정한 다른 대안 단면들을 추가로 작성한다. 다양한 이들 대안들에 대한 생애주기비용 분석을 통하여 최적 대안을 선정한다.

<콘크리트 포장의 역학적-경험적 설계 절차>



나. 교통 하중

도로의 계획 목표연도 동안에 통행할 것으로 예상되는 자동차의 연평균일교통량(AADT)을 산정하고 이를 서비스 수준에 연계하여 차로수 결정과 같은 횡단구성을 설계한다. 횡단구성 설계가 이루어진 후 포장설계를 진행하며, 포장설계에서의 교통조건은 도로설계를 위한 계획 교통량인 연평균일교통량(AADT) 보다 상세한 교통조건이 필요하다.

설계등급 1에서는 교통관련 입력 변수들을 조사하여 입력하는 것이 원칙이며, 조사대상은 인접 도로 중 설계 대상도로와 그 특성이 유사한 도로를 선택한다. 설계수준 2에서는 관련 프로그램 내에 탑재되어 있는 데이터베이스 자료를 이용할 수 있으며, 필요 시에는 인접한 도로에서 예측한 결과를 입력하여 사용할 수 있다.

차종별 구성 비율이란 아래 표와 같이 국내 차종 분류 기준인 12종 분류 교통량을 연평균일교통량(AADT)으로 나눈 값을 의미한다

<차종 분류>

차종 분류	차축 구성	정 의
1종	2축 4륜	경차, 일반 세단형식 차량 16인승 미만 SUV, RV, 승합차량
2종	2축 6륜	중, 대형 버스
3종	2축 6륜	화물 수송용 트럭으로 2축의 최대 적재량 1~2.5톤 미만의 1단위 차량
4종	2축 6륜	화물 수송용 트럭으로 2축의 최대 적재량 2.5톤 미만의 1단위 차량
5종	3축 10륜	화물 수송용 트럭으로 3축 1단위 차량
6종	4축 12륜	화물 수송용 트럭 형식으로 4축 1단위 차량
7종	5축 16륜	화물 수송용 트럭 형식으로 5축 1단위 차량
8종	4축 14륜	화물 수송용 세미 트레일러 형식으로 2축 2단위 차량
9종	4축 14륜	화물 수송용 풀 트레일러 형식으로 4축 2단위 차량
10종	5축 18륜	화물 수송용 세미 트레일러 형식으로 5축 2단위 차량
11종	5축 18륜	화물 수송용 세미 트레일러 형식으로 5축 2단위 차량
12종	6축 22륜	화물 수송용 세미 트레일러 형식으로 6축이상 2단위 차량

다. 설계차로 교통량 산출

연평균 일교통량은 도로 내 방향 및 모든 차로를 포함한 교통량으로 설계 시 방향 및 차로에 대한 교통량으로 환산해야 한다. 설계차로 교통량은 차종별 연평균 일교통량에 방향분배계수(DD)와 차로분배계수(DL)를 곱하여 계산한다

$$W_i = AADT_i \times D_D \times D_L$$

여기서, W_i = i 차종에 대한 설계차로 교통량

$AADT_i$ = i 차종에 대한 연평균일교통량

D_D = 방향분배계수

D_L = 차로분배계수

방향 및 차로 분배 계수의 적용값은 설계자의 판단 하에 원칙적으로 아래 표와 같은 범위 내에서 결정해야 하며, 설계 신뢰도를 높이기 위한 교통량 현황조사를 실시할 때는 방향 및 차로에 대한 교통량을 추가적으로 수집하여 적용한다

<방향 및 차로 분배 계수값>

구 분		방향 분배 계수 제시값	구 분	편도 차로수	차로분배계수 제시값
설계 등급 1	고속국도 일반국도 지방도	0.5~0.55	고속국도	4	0.35~0.45
				3	0.45~0.55
				2	0.70~0.90
			일반국도, 지방도	4	0.35~0.45
				3	0.60~0.70
				2	0.80~0.90
설계 등급 2	고속국도 일반국도 지방도	0.55	고속국도	4	0.45
				3	0.55
				2	0.90
			일반국도, 지방도	4	0.45
				3	0.70
				2	0.90

※ 교통량 조사 분포에 따라 현지여건에 맞게 조정 적용할 수 있다

라. 환경 조건

환경 관련 입력 변수들은 설계 수준에 관계없이 프로그램 내의 데이터베이스 자료 및 예측식을 이용하며, 프로그램 설계 시 설계 대상 구간에서 가장 인접한 1개 기상관측소 또는 인접한 3개 기상관측소의 평균값을 사용할 수 있다

1) 온도 영향

온도에 따른 영향을 검토하기 위해 국내 76개 관측소 중 설계지역에서 가까운 최단거리 3개소 또는 1개소를 선택한다.

2) 노상 함수비 변화

노상 함수비 변화는 노상 탄성계수를 변화 시켜 포장 공용성에 영향을 미친다. 특히 장마와 같은 장기 강우기간에는 노상토의 함수량이 평균 함수량보다 높아서 노상토의 탄성계수가 상대적으로 낮아지고, 동절기에는 빈약한 강수량과 섭씨 영하 0℃ 이하로 떨어지는 대기온도 조건으로 인해 노상토의 함수량이 평균 함수량보다 낮아서 노상토의 탄성계수가 상대적으로 높아지는 특성을 갖는다

마. 재료 물성

1) 하부구조 재료

설계등급 1에서는 재료에 대한 직접 시험을 실시하여 입력변수를 산출해 적용하며, 설계등급 2에서는 재료의 기본 물성치로부터 상관경험모형을 이용하여 탄성계수를 결정하여 적용한다.

하부구조 재료의 품질에 대한 요구조건은 국토해양부 『도로공사표준시방서』를 따른다

2) 노상토 및 보조기층 탄성계수 결정모델

노상토 및 보조기층의 탄성계수는 설계등급 1에서는 반복삼축압축시험을 통해서 직접적으로 탄성계수를 결정한다. 설계등급 2에서는 노상토와 보조기층에서 각각 k_1 , k_2 , k_3 와 k_1 , k_2 를 최대건조단위중량과 최적함수비, 균등계수 및 #200체 통과량을 설계 프로그램에 입력하여 인경신경망을 통해서 각 모형 계수를 산정하고 최종 탄성계수를 산출한다

3) 쇄석입상기층

설계등급 1에서는 재료의 탄성계수를 직접 반복삼축압축시험을 통해서 결정한다. 설계등급 2의 경우에는 경험모형을 적용하여 설계입력변수를 결정하며, 경험모형 결정을 위하여 체가름시험 및 다짐시험(D-Ttpe 또는 E-Ttpe)을 수행한다

4) 하부구조 재료의 포아송비

하부구조 구성 재료의 포아송비는 포장 거동 특성에 탄성계수 만큼 구조적으로 심각한 영향을 주지 않으며 실험적으로 결정하기 어려우므로 모든 설계등급(등급1,2)에서 아래 표에 제시한 대푯값을 선택하여 사용하고 별도의 시험을 시행하지 않는다

<포장 거동에 적용하는 노상토 및 입상 보조기층 재료의 포아송비>

구 분	재료특성	포아송비 범위	대표 포아송비
노상토	모래질 점토	0.2 - 0.3	0.25
	실트	0.3 - 0.35	0.33
	조밀한 모래	0.2 - 0.4	0.3
	조립 모래	0.15	0.15
	세립 모래	0.25	0.25
입상 보조기층 재료	조립 사질토 또는 입상재료	0.15	0.15

바. 콘크리트 혼합물 재료물성

1) 강도 및 탄성계수

설계등급 2로 설계할 경우 강도 및 탄성계수에 대한 재료물성은 아래식과 아래<굵은 골재별 콘크리트 슬래브의 강도 및 탄성계수 예측상수>표를 이용하여 원하는 재령에서의 각 물성을 추정한다

강도 및 탄성계수
$f_{ck}(t) = f_{ck, 28} \times \{t / (a + b \times t)\}$
여기서, $f_{ck}(t)$ = 재령 t에서의 강도(강도 및 탄성계수) (MPa) $f_{ck, 28}$ = 재령 28일 설계강도(MPa) ; 탄성계수는 압축강도 기준 t = 재령(일) a, b = 상수

2) 포아송비와 단위중량

설계등급 1로 콘크리트 포장을 설계할 경우, 단위중량 값은 실험을 통해 결정하여 사용하고 포아송비는 아래표<굵은 골재별 콘크리트 슬래브의 일반적 포아송비와 단위중량>와 같이 프로그램 제안값을 사용한다. 설계등급 2로 콘크리트 포장을 설계할 경우 아래표 <굵은 골재별 콘크리트 슬래브의 일반적 포아송비 단위중량>에 제시된 단위 중량을 사용한다.

3) 열팽창계수

설계등급 1로 콘크리트 포장을 설계할 경우, 열팽창계수를 실험을 통해 결정하여 사용하고 설계등급 2로 설계할 경우 아래표<굵은 골재별 시멘트 콘크리트 슬래브의 일반적 열팽창계수>와 같이 골재별로 제안된 값을 사용한다.

4) 콘크리트 슬래브의 건조수축

설계등급 1로 콘크리트 포장을 설계할 경우, 건조수축계수를 실험을 통해 결정하여 사용하고 설계등급 2로 설계할 경우 건조수축은 형상비 및 골재 종류에 따라서 아래식과 아래표 <굵은 골재별 시멘트 콘크리트 슬래브의 건조수축 예측상수>를 이용하여 원하는 재령에서의 건조수축 변형률을 예측하여 사용한다.

$$\epsilon_{shrinkage} = \frac{t}{a_2 + t} \times a_1 \times [1 + a_3 \times \exp(-a_4 \times (v/s))]$$

여기서, $\epsilon_{shrinkage}$ = 건조수축 변형률(μ strains)

t = 재령(일)

a1, a2, a3, a4 = 건조수축 예측상수

V/S = 형상비(mm)

<굵은 골재별 시멘트 콘크리트 슬래브의 강도 및 탄성계수 예측상수>

물성	굵은 골재 종류	강도 예측상수	
		a	b
휨강도	화강암	0.81	1.00
	석회암	1.72	0.91
	사암	1.42	0.93
	일반	1.32	0.95
할렬인장강도	화강암	1.33	0.96
	석회암	2.39	0.89
	사암	1.86	0.93
	일반	1.88	0.95
탄성계수	화강암	0.93	0.97
	석회암	1.32	0.95
	사암	0.95	0.97
	일반	1.07	0.96

<강도관련 물성간의 상관관계식 (기본 단위: MPa)>

항 목	상관관계식
압축강도 → 휨인장강도	휨인장강도 = $0.7851 \times (\text{압축강도})^{0.5}$
압축강도 → 할렬인장강도	인장강도 = $0.5932 \times (\text{압축강도})^{0.5}$
압축강도 → 탄성계수	탄성계수 = $4968 \times (\text{압축강도})^{0.5}$
휨인장강도 → 할렬인장강도	할렬인장강도 = $0.757 \times (\text{휨인장강도})$

<굵은 골재별 콘크리트 슬래브의 일반적 포아송비와 단위중량>

물 성	골재 종류	제안값	범 위
포아송비	화강암	0.18	0.18~0.18
	석회암	0.18	
	사암	0.18	
	일반	0.18	
단위중량 (kN/m³)	화강암	22.53	21.92~23.25
	석회암	21.92	
	사암	23.25	
	일반	22.57	

<굵은 골재별 시멘트 콘크리트 슬래브의 일반적 열팽창계수>

굵은 골재 종류	열팽창계수 (μ/℃)	
	범 위	제안값(실험값)
화강암	8.6~12.3	10.7
석회암	7.2~11.3	9.3
사 암	11.0~14.3	11.0
일 반	8.3~12.6	10.4

<굵은 골재별 콘크리트 슬래브의 건조수축 예측상수>

골 재	α_1	α_2	α_3	α_4
석회암	362.9	36.71	1.613	0.0372
사 암	431	33.3	2.204	0.0194
화강암	397	35	1.2	0.0194
일 반	388.5	30	1.908	0.0251

5. 아스팔트 포장

가. 설계방법 및 이론

절차 및 과정은 시멘트 콘크리트 포장과 동일

나. 교통 하중

교통하중의 속도에 따라 하중빈도수가 달라져 포장의 공용성에 영향을 미칠 수 있으므로, 주의하여 입력하며, 기타 사항은 시멘트 콘크리트 포장과 동일하다

다. 환경 조건

아스팔트 층의 온도에 따른 탄성계수 변화와 하부층의 함수비에 따른 물성변화를 예측하는데 적용되며, 기타 사항은 시멘트 콘크리트 포장과 동일하다

라. 재료 물성

설계대안 중 표층 재료는 아스팔트 혼합물을 사용한다. 표층에 사용되는 아스팔트 혼합물용 골재는 밀입도 13mm, 밀입도 20mm 또는 SMA 13mm를 사용할 수 있으며, 아스팔트의 경우 PG 58-22, PG 64-22, PG 76-22를 사용할 수 있다

또한 기층 재료는 아스팔트 혼합물 및 입도조정쇄석을 사용한다. 기층에 사용되는 아스팔트 혼합물용 골재는 40mm이하를 사용할 수 있으며, 아스팔트의 경우 PG 58-22, PG 64-22 또는 PG 76-22를 사용할 수 있다. 기층에 사용되는 입도조정쇄석은 국토해양부의 [도로공사표준시방서]의 기준에 적합한 재료를 사용한다. 보조기층 재료는 국토해양부의 [도로공사표준시방서]의 기준에 적합한 재료를 사용한다

마. 구조 해석

한계점에서의 응력과 변형률은 탄성계수 예측모형 및 공용성 모형의 입력변수로 사용된다
고려된 한계점에서의 포장거동은 다음과 같다

- 아스팔트 혼합물에서의 수평인장변형률(아스팔트 혼합물의 피로균열)
- 아스팔트 혼합물층 및 포장하부구조에서의 수직압축변형률(아스팔트 혼합물 및 포장하부구조의 영구변형)

1) 절 차

- ① 포장구조체의 총 층수 결정
- ② 층 두께 설정(표층, 중간층, 기층, 보조기층, 노상)
- ③ 단계 2에서 설정된 층으로부터 세부분할층 결정
- ④ 깊이별로 각 층의 물성인 탄성계수와 포아송비 입력(아스팔트 : 통탄성계수, 쇄석기층 및 보조기층과 노상 : 회복탄성계수)
- ⑤ 교통하중의 입력(축간 및 바퀴간 거리, 타이어 입력, 타이어 면적)
- ⑥ 구조해석 좌표 입력
- ⑦ 다층탄성 프로그램 자동 반복계산
- ⑧ 단계 ⑥의 결과로부터 한계점에서의 손상 해석좌표 결정
- ⑨ 손상 해석좌표중 공용성 입력변수인 한계점에서의 수평인장변형률과 수직 압축변형률 결정

마. 공용성 기준

1) 공용성 해석

공용성 예측은 상향균열, 하향균열, 영구변형 및 평탄성 예측모델을 이용한다. 예측모델은 실내 피로균열 시험과 영구변형 시험으로 도출한 매개변수를 사용하며, 실내시험에서 구한 매개변수에 의한 예측식과 현장에서 측정한 상하향피로균열 및 영구변형 공용성과 비교 분석하여 전이함수를 도출한다. 도출된 전이함수를 고려한 예측식을 이용하여 공용성을 예측한다. 누적 상하향 피로균열과 누적 영구변형량이 설계기준을 초과할 경우는 포장단면과 재료물성을 변화하여 설계기준을 만족시킬 때까지 계산을 반복하여 수행한다. 산정된 누적 상하향 피로균열율과 누적영구변형량이 설계기준 내에 있을 때, 피로균열과 영구 변형량을 결정하며, 이때의 공용수명을 결정한다

아스팔트 포장의 표면 평탄성은 국제평탄성지수(IRI)로 나타내며, 포장재령, 피로균열율, 영구변형을 변수로 하는 경험식을 통해 계산된다. 설계기준보다 작은 IRI 값이 산출되어야 타당한 설계가 된다

Ⅱ. 도로시설 기준(도로의 구조·시설기준)

□ 제3조 도로의 구분

- ① 도로의 구분 : 고속도로, 일반도로
- ② 고속도로 중 도시지역에 소재하는 고속도로는 도시고속도로로 한다.
- ③ 일반도로의 기능별 구분에 상응하는 「도로법」 제8조에 따른 도로의 종류는 다음 표와 같다

일반도로	도로의 종류
주간선도로	일반국도, 특별시도·광역시도
보조간선도로	일반국도, 특별시도·광역시도, 지방도, 시도
집산도로	지방도, 시도, 군도, 구도
국지도로	군도, 구도

□ 제5조 설계기준 자동차

- ① 아래표와 같으며, 우회할 수 있는 도로(해당 도로 기능 이상의 기능을 갖춘 도로만 해당된다)가 있는 경우에는 도로의 구분에 관계없이 대형자동차나 승용자동차 또는 소형자동차를 설계기준 자동차로 할 수 있다.

도로의 구분	설계기준 자동차
고속도로 및 주간선도로	세미트레일러
보조간선도로 및 집산도로	세미트레일러 또는 대형자동차
국지도로	대형자동차 또는 승용자동차

□ 제6조 도로의 계획목표년도

- ② 도로의 계획목표년도는 공용개시 계획연도를 기준으로 20년 이내로 정하되, 그 기간을 설정할 때에는 도로의 구분, 교통량 예측의 신뢰성, 투자의 효율성, 단계적인 건설의 가능성, 주변 여건, 주변 지역의 사회·경제계획 및 도시·군계획 등을 고려하여야 한다

□ 제8조 설계 속도

- ① 다음 표 속도 이상으로 한다. 다만, 지형상황 및 경제성 등을 고려하여 필요한 경우에는 다음 표의 속도에서 시속 20킬로미터 이내의 속도를 뺀 속도를 설계속도로 할 수 있다

도로의 기능별 구분		설계속도(킬로미터/시간)			
		지방지역			도시지역
		평 지	구릉지	산 지	
고속도로		120	110	100	100
일반도로	주간선도로	80	70	60	80
	보조간선도로	70	60	50	60
	집산도로	60	50	40	50
	국지도로	50	40	40	40

□ 제10조 차로

- ③ 차로의 폭은 차선의 중심선에서 인접한 차선의 중심선까지로 하며, 도로의 구분, 설계속도 및 지역에 따라 다음 표의 폭 이상으로 한다. 다음 각 호의 어느 하나에 해당하는 경우에는 각 호의 구분에 따른 차로폭 이상으로 하여야 한다.

1. 설계기준자동차 및 경제성을 고려하여 필요한 경우 : 3미터

- ④ 제3항에도 불구하고 통행하는 자동차의 종류·교통량, 그 밖의 교통 특성과 지역 여건 등에 따라 필요한 경우 회전차로의 폭과 설계속도가 시속 40킬로미터 이하인 도시지역 차로의 폭은 2.75미터 이상으로 할 수 있다

도로의 구분			차로의 최소 폭(미터)		
			지방지역	도시지역	소형차도로
고속도로			3.50	3.50	3.25
일반도로	설계속도 (킬로미터/시간)	80이상	3.50	3.25	3.25
		70이상	3.25	3.25	3.00
		60이상	3.25	3.00	3.00
		60미만	3.00	3.00	3.00

□ 제12조 (길어깨)

- ① 도로에는 차도와 접속하여 길어깨를 설치하여야 한다. 다만 보도 또는 주정차대가 설치되어 있는 경우에는 설치하지 아니할 수 있다
- ② 차도의 오른쪽에 설치하는 길어깨의 폭은 도로의 구분과 설계속도에 따라 다음 표의 폭 이상으로 하여야 한다. 다만, 오르막차로 또는 변속차로 등의 차로와 길어깨가 접속되는 구간에서는 0.5미터 이상으로 할 수 있다

도로의 구분			차도 오른쪽 길어깨의 최소 폭(미터)		
			지방지역	도시지역	소형차도로
고속도로			3.00	2.00	2.00
일반도로	설계속도 (킬로미터/시간)	80이상	2.00	1.50	1.00
		60이상 80미만	1.50	1.00	0.75
		60미만	1.00	0.75	0.75

- ③ 일방통행도로 등 분리도로의 차도 왼쪽에 설치하는 길어깨의 폭은 도로의 구분과 설계속도에 따라 다음 표의 폭 이상으로 한다

도로의 구분			차도 왼쪽 길어깨의 최소 폭(미터)	
			지방지역 및 도시지역	소형차도로
고속도로			1.00	0.75
일반도로	설계속도 (킬로미터/시간)	80이상	0.75	0.75
		80미만	0.50	0.50

□ 제14조 주정차대

- － 도시지역의 일반도로에 주정차대를 설치하는 경우에는 그 폭이 2.5m이상
- － 소형자동차를 대상으로 하는 경우에는 그 폭이 2.0m이상

□ 제18조 시설한계

- 차도 시설한계 높이는 4.5m 이상, 다만 다음의 경우 시설한계 높이를 축소할 수 있음
 - 집산도로 또는 국지도로로서 지형상황 등으로 부득이하다고 인정되는 경우 : 4.2m까지 축소 (대형자동차의 교통량이 현저히 적고, 그 부근에서 우회 가능하면 3m까지 가능)
 - 소형차 도로인 경우 : 3m까지 축소 가능
 - 대형자동차의 교통량이 현저히 적고, 그 도로의 부근에 대형자동차가 우회가능 경우 : 3m까지 축소 가능
- 차도, 보도 및 자전거도로의 시설한계는 「도로의 구조·시설 기준에 관한 규칙」 별표와 같다, 이 경우 종단경사 및 횡단경사를 고려, 시설한계 확보

□ 제19조 평면곡선 반지름

- 차도의 평면곡선 반지름은 다음표 이상 값

설계속도(km/hr)	최소 평면곡선 반지름 (m)		
	최대편구배 6%	최대편구배 7%	최대편구배 8%
80	280	265	250
70	200	190	180
60	140	135	130
50	90	85	80
40	60	55	50
30	30	30	30
20	15	15	15

□ 제20조 평면곡선의 길이

설계속도 (km/hr)	평면곡선의 최소 길이 (m)	
	교각 5도 미만	교각 5도 이상
80	450/θ	90
70	400/θ	80
60	350/θ	70
50	300/θ	60
40	250/θ	50
30	200/θ	40
20	150/θ	30

□ 제21조 평면곡선부의 편경사

구 분		최대 편경사
지 방 부	적 설 한 냉 지 역	6 %
	기 타 지 역	8 %
도 시 지 역		6 %
연 결 로		8 %

주) 편경사 삭제 : 평면곡선 반지름을 고려하여 편경사가 필요 없는 경우 및 설계속도 60km/hr 이하 도시지역에서 도로 주변과의 접근과 다른 도로와의 접속이 부득이 한 경우

□ 제22조 평면곡선부의 확폭

세미트레일러		대형자동차		소형자동차	
평면곡선 반지름(m)	최소 확폭량(m)	평면곡선 반지름(m)	최소 확폭량(m)	평면곡선 반지름(m)	최소 확폭량(m)
150 이상 ~ 280 미만	0.25	110 이상 ~ 200 미만	0.25	45이상 ~ 55미만	0.25
90 " ~ 150 "	0.50	65 " ~ 110 "	0.50	25이상 ~ 45미만	0.50
65 " ~ 90 "	0.75	45 " ~ 65 "	0.75	15이상 ~ 25미만	0.75
50 " ~ 65 "	1.00	35 " ~ 45 "	1.00		
40 " ~ 50 "	1.25	25 " ~ 35 "	1.25		
35 " ~ 40 "	1.50	20 " ~ 25 "	1.50		
30 " ~ 35 "	1.75	18 " ~ 20 "	1.75		
20 " ~ 30 "	2.00	15 " ~ 18 "	2.00		

□ 제23조 완화곡선 및 완화구간

- 설계속도가 시속 60km/h 이상인 도로의 평면곡선부에는 완화곡선 설치

설 계 속 도 (km/hr)	완화곡선의 최소길이 (m)
80	50
70	40
60	35
50	30
40	25
30	20
20	15

※ 설계속도가 시속 60km/hr 미만인 도로의 평면곡선부에는 완화구간을 두고 편경사를 설치하거나 확폭을 하여야 한다.

□ 제24조 시 거

설 계 속 도 (km/hr)	최 소 정 지 시 거 (m)
80	110
70	95
60	75
50	55
40	40
30	30
20	20

□ 제25조 종 단 경 사

최대 종단경수(퍼센트)								
설계속도 (km/hr)	고속도로		간선도로		집산도로 및 연결로		국지도로	
	평지	산지	평지	산지	평지	산지	평지	산지
80	4	6	4	7	6	9		
70			5	7	7	10	7	173
60			5	8	7	10	7	14
50			5	8	7	10	7	15
40			6	9	7	11	8	16
30					7	12	8	16
20								

□ 제27조 종 단 곡 선

① 길이는 제2항에 따른 종단곡선의 변화 비율에 따라 산정한 길이와 제3항에 따른 종단곡선의 길이 중 큰 값의 길이 이상이어야 한다

② 종단곡선의 변화 비율은 설계속도 및 종단곡선의 형태에 따라 다음 표 비율 이상으로 한다.

설계속도(km/hr)	종단곡선의 형태	종단곡선 최소 변화 비율(m/%)
80	블록곡선	30
	오목곡선	25
70	블록곡선	25
	오목곡선	20
60	블록곡선	15
	오목곡선	15
50	블록곡선	8
	오목곡선	10
40	블록곡선	4
	오목곡선	6
30	블록곡선	3
	오목곡선	4
20	블록곡선	1
	오목곡선	2

② 종단곡선의 길이는 설계속도에 따라 다음 표 길이 이상으로 한다.

설계속도(km/hr)	종단곡선 최소 길이(m)
80	70
70	60
60	50
50	40
40	35
30	25
20	20

□ 제28조 횡 단 경 사

노 면 의 종 류	횡 단 경 사 (%)
아스팔트 및 시멘트콘크리트포장	1.5 이상 ~ 2.0 이하
간 이 포 장	2.0 이상 ~ 4.0 이하
비 포 장 도 로	3.0 이상 ~ 6.0 이하

※ 보도 또는 자전거도로의 횡단경사는 2% 이하로 한다(부득이한 경우 4% 이하)

□ 제28조 평면교차와 그 접속 기준

- ① 교차하는 도로의 교차각은 직각에 가깝게 하여야 한다.
- ② 교차로의 종단경사는 3% 이하이어야 한다, 다만 부득이한 경우 6%이하로 할 수 있다

□ 제34조 입체교차로 연결로

- ② 연결로의 설계속도는 접속하는 도로의 설계속도에 따라 다음 표의 속도를 기준으로 한다.
다만 루프의 경우에는 다음 표의 속도에서 시속 10킬로미터 이내의 속도를 뺀 속도를 설계속도로 할 수 있다.

상급도로의 설계속도 (km/h) 하급도로의 설계속도 (km/h)	120	110	100	90	80	70	60	50 이하
120	80-50							
110	80-50	80-50						
100	70-50	70-50	70-50					
90	70-50	70-40	70-40	70-40				
80	70-40	70-40	60-40	60-40	60-40			
70	70-40	60-40	60-40	60-40	60-40	60-40		
60	60-40	60-40	60-40	60-40	60-30	50-30	50-30	
50 이하	60-40	60-40	60-40	60-40	60-30	50-30	50-30	40-30

□ 제35조 입체교차 변속차로의 길이

① 감속차로 : 연결로가 2차로인 경우는 1.2배 이상

본선 설계속도 (km/h)			120	110	100	90	80	70	60
연결로 설계속도 (km/h)	80	변이구간을 제외한 감속차로의 최소길이 (m)	120	105	85	60	-	-	-
	70		140	120	100	75	55	-	-
	60		155	140	120	100	80	55	-
	50		170	150	135	110	90	70	55
	40		175	160	145	120	100	85	65
	30		185	170	155	135	115	95	80

② 감속차로 : 본선 종단경사의 크기에 따라 길이보정률

본선의 종단경사(%)	내리막 경사				
	0-2 미만	2이상-3미만	3이상-4미만	4이상 - 5미만	5이상
감속차로의 길이 보정률	1.00	1.10	1.20	1.30	1.35

③ 가속차로 : 연결로가 2차로인 경우는 1.2배이상

본선 설계속도 (km/h)			120	110	100	90	80	70	60
연결로 설계속도 (km/h)	80	변이구간을 제외한 가속차로의 최소길이 (m)	245	120	55	-	-	-	-
	70		335	210	145	50	-	-	-
	60		400	285	220	130	55	-	-
	50		445	330	265	175	100	50	-
	40		470	360	300	210	135	85	-
	30		500	390	330	240	165	110	70

④ 가속차로 : 본선 종단경사의 크기에 따라 길이보정률

본선의 종단경사(%)	내리막 경사				
	0-2 미만	2이상-3미만	3이상-4미만	4이상 - 5미만	5이상
가속차로의 길이 보정률	1.00	1.20	1.30	1.40	1.50

⑤ 변속차로의 변이구간의 길이

본선 설계속도 (km/h)	120	110	100	90	80	60	50	40
변이구간의 최소 길이(m)	90	80	70	70	60	60	60	60

□ 제38조 도로안전시설 등

- ① 교통사고의 방지를 위하여 필요하다고 인정되는 경우에는 시선유도시설, 방호울타리, 충격흡수시설, 조명시설, 과속방지시설, 도로반사경, 미끄럼방지시설, 노면요철포장, 긴급제도시설, 안개지역 안전시설, 횡단보도육교(지하횡단보도 포함) 등의 도로안전시설을 설치
- ② 도로의 부속물을 설치하는 경우에는 교통약자의 통행 편의를 고려해야 하며, 필요하다고 인정하는 경우 교통약자를 위한 별도의 시설을 설치

□ 제40조 주 차 장 등

- ① 원활한 교통의 확보, 통행의 안전 또는 공중의 편의를 위하여 필요하다고 인정되는 경우에는 도로에 주차장, 버스정류시설, 비상주차대, 휴게시설과 그 밖에 이와 유사한 시설을 설치
- ② 제1항에 따른 시설을 설치하는 경우 본선 교통의 원활한 소통을 위하여 본선의 설계속도에 따라 적절한 변속차로 등을 설치

□ 제41조 방호시설 등

- 낙석, 붕괴, 파랑, 바람 또는 적설 등으로 인하여 교통소통에 지장을 주거나 도로의 구조에 손상을 입힐 가능성이 있는 부분에는 울타리, 옹벽, 방호시설, 방풍시설 또는 제설시설 설치

□ 제42조 터널의 환기시설 등

- ① 터널에는 안전하고 원활한 교통소통을 위하여 필요하다고 인정하는 경우에는 설계속도, 교통조건, 환경여건, 터널의 제원 등을 고려하여 환기시설 및 조명시설을 설치
- ② 화재나 그밖의 사고로 인하여 교통에 위험한 상황이 발생될 우려가 있는 터널에는 소화설비, 경보설비, 피난설비, 소화활동설비, 비상전원설비 등의 방재시설 설치
- ③ 터널안의 일산화탄소(100ppm이하) 및 질소산화물(25ppm이하) 농도 유지
주) 환기 시의 터널 안 풍속이 초속 10m초과하지 않도록 환기시설을 설치

2. 공사 설계서 작성

가. 공사 원가 계산서

1. 원가 계산

※ 기준 : 기획재정부계약예규 제213호(2015.1.1.) 적용

A. 원 가 : 재료비 + 노무비 + 경비

① 재료비

1) 직접재료비

- a) 주요재료비 : 공사목적물의 기본적 구성형태를 이루는 물품의 가치
- b) 부분품비 : 공사목적물에 원형대로 부착되어 그 조성부분이 되는 매입부품·수입부품·외장부품 및 경비로 계상되는 것을 제외한 외주품의 가치

2) 간접재료비

- a) 소모재료비 : 기계오일, 접착제, 용접가스, 장갑 등 소모성 물품의 가치
- b) 소모공구·기구·비품비 : 내용연수 1년미만으로서 구입단가가 상당금액 이하인 가치
- c) 가설재료비 : 비계, 거푸집, 동바리 등 시공을 위하여 필요한 가설재의 가치

② 노무비

- 직접노무비 : 공사목적물을 완성하기 위하여 직접 작업에 종사하는 종업원 및 노무자에 의하여 제공되는 노동력의 대가로서 기본급, 제수당, 상여금, 퇴직급여 총당금
- 간접노무비 : 직접 제조작업에 종사하지는 않으나, 작업현장에서 보조 작업에 종사하는 노무자, 종업원과 현장감독자 노무비로서, 직접노무비 × 요율

③ 경 비 : 제품의 제조를 위하여 소비된 제조원가 중 재료비, 노무비를 제외한 원가

- 전력비, 수도광열비, 운반비, 기계경비, 특허권사용료, 기술료, 연구개발비, 품질관리비, 가설비, 지급임차료, 환경보전비, 보상비, 안전관리비, 지급수수료 등
- 보 험 료 : 산업재해보험 및 고용보험, 국민건강보험 및 국민연금보험 등 법령이나 계약조건에 의무적으로 가입이 요구되는 보험료, 재료비에 계상되는 것은 제외
- 외주가공비 : 재료를 외부에 실가공시키는 실가공비로 재료비에 계상되는 것은 제외
- 소모품비 : 작업현장에서 발생하는 문방구, 장부대 등 소모품 구입비
- 여비·교통비·통신비 : 직접 소요되는 여비 및 차량유지비, 전신전화사용료, 우편료
- 도서인쇄비 : 참고서적구입비, 각종 인쇄비, 사진제작비 등

B. 일 반 관 리 비 : 순공사원가 × 요율

- ① 관리활동부분에서 발생하는 제비용으로서 제조원가에 속하지 않는 영업비용 중 판매비 등을 제외한 사무실직원 급료, 제수당, 퇴직급여충당금, 복리후생비, 여비, 감가상각비, 운반비, 차량비, 보험료 등

C. 이 윤 : (순공사원가 + 일반관리비 - 재료비) × 요율

- ① 영업 이익에서 발생하는 이익을 말하며 제조원가 중 노무비, 경비와 일반관리비의 합계액에 15%를 초과할 수 없다

D. 공사손해보험료 : (순공사원가 + 일반관리비 + 이윤 + 관급자재대) × 요율

2. 제경비 요율

※ 기준 : 조달청 원가계산 제비율 적용(2014.9.15. 이후)

- 2015년 조달청 제비율 결정 시 변경 적용한다

A. 간접노무비 : 직접노무비 × 요율

공 사 규 모	공 사 기 간	토목	조경
50 억 미 만	6개월 이하(183일)	10.9	10.5
	7~12개월 (365일)	10.3	9.9
	13~36개월 (1095일)	9.7	9.3
	37개월이상(1096일)	10.4	10.0
50억-300억 미만	6개월 이하(183일)	10.0	9.6
	7~12개월 (365일)	9.4	9.0
	13~36개월 (1095일)	8.8	8.4
	37개월이상(1096일)	9.5	9.1
300억-1000억 미만	6개월 이하(183일)	9.5	9.1
	7~12개월 (365일)	8.9	8.5
	13~36개월 (1095일)	8.4	8.0
	37개월이상(1096일)	9.1	8.7
1000억 이 상	6개월 이하(183일)	9.6	9.2
	7~12개월 (365일)	9.0	8.6
	13~36개월 (1095일)	8.5	8.1
	37개월이상(1096일)	9.2	8.8

B. 산재보험료 : (직접노무비 + 간접노무비) × 요율

사 업 종 류	보 험 요 율
건 설 업	3.8%

C. 고용보험료 : (직접노무비 + 간접노무비) × 요율

- 조달청 등급별 유자격명부 등록 및 운용기준 (2013.12.26.)
- 적용요율 (토목공사 유자격자 등급별 금액 : 추정금액 기준)

구분	1등급	2등급	3등급	4등급	5등급	6등급	7등급
요율	1.39%	1.17%	0.97%	0.92%	0.89%	0.88%	0.87%

※ 추정금액 : 추정가격+관급액+부가세

D. 건강,연금보험료 등

구분	건강보험료	연금보험료	노인장기요양보험료	퇴직공제부금비
요율	직노×율 1.39%	직노×율 2.49%	건강보험료×율 6.55%	직노×율 2.3%

E. 산업안전보건관리비

- ① 도급자관급 미포함 : (재료비 + 직접노무비) × 율
- ② 도급자관급 포함 : a), b) 중 작은 금액 적용
 - a) (재료비 + 직접노무비 + 도급자관급액) × 율
 - b) (재료비 + 직접노무비) × 율 × 1.2

구분	5억미만	5억~50억 미만	50억 이상
요율	일반건설 갑 2.93 을 3.09	일반건설 갑 : 1.86+5,349천원 을 : 1.99+5,499천원	일반건설 갑 : 1.97 을 : 2.10

F. 환경보전비 : (재료비 + 직접노무비 + 산출경비) × 요율

- 0.9 : 도로 (교량, 터널, 활주로)
- 0.4 : 플랜트 (발전소, 쓰레기소각로)
- 0.5 : 지하철
- 1.5 : 철도
- 0.5 : 상하수도(폐수,하수처리장,정수장)
- 1.8 : 항만(간척, 준설, 오타 · 준설토방지막 설치하는 경우)
- 0.8 : 항만(간척, 준설, 오타 · 준설토방지막 설치하지 않는 경우)
- 1.1 : 댐
- 0.6 : 택지개발
- 0.7 : 주택(재개발,재건축)
- 0.3 : 주택(신축)
- 0.5 : 주택(재개발, 재건축, 주택(신축)) 외 건축
- 0.3 : 조경
- 0.8 : 기타 토목(하천등)

※적용제외: 전기, 정보통신, 소방시설, 문화재수리공사

G. 기타경비 : (직접노무비 + 간접노무비 + 재료비) × 요율

공사규모	공사기간	기 타 경 비	
		<재+노>× 율	
		토목	조경
50억 미만	6개월 이하(183일)	6.2	6.2
	7~12개월 (365일)	6.3	6.2
	13~36개월 (1095일)	6.3	6.3
	37개월이상(1096일)	6.4	6.3
50억 -300억 미만	6개월 이하(183일)	6.3	6.3
	7~12개월 (365일)	6.4	6.3
	13~36개월 (1095일)	6.4	6.4
	37개월이상(1096일)	6.5	6.4
300억 -1000억 미만	6개월 이하(183일)	6.3	6.2
	7~12개월 (365일)	6.3	6.3
	13~36개월 (1095일)	6.4	6.3
	37개월이상(1096일)	6.5	6.4
1000억 이상	6개월 이하(183일)	6.3	6.2
	7~12개월 (365일)	6.3	6.3
	13~36개월 (1095일)	6.4	6.3
	37개월이상(1096일)	6.5	6.4

H. 일반관리비 : (재료비 + 노무비 + 경비) × 요율

구 분	50억 미만 (5억미만)	50~300억미만 (5~30억미만)	300~1000억미만 (30~100억미만)	1000억 이상 (100억이상)
토목,조경	6.0	5.5	4.8	4.3
전문공사	(6.0)	(5.5)	(4.8)	(4.3)

I. 이윤 : (노무비 + 경비 + 일반관리비) × 요율

50억 미만	50 ~ 300억 미만	300 ~ 1000억 미만	1000억 이상
15.0	12.0	10.0	9.0

J. 건설근로자 퇴직공제 부금비 : 직접노무비 × 요율

구 분	5억원미만	5~50억원미만		50억원 이 상
		비 율(%)	기 초 액	
일 반 건 설 공 사 (갑)	2.48%	1.81	3,294천원	1.88%
일 반 건 설 공 사 (을)	2.66%	1.95	3,498천원	2.02%
중 건 설 공 사	3.18%	2.15	5,148천원	2.26%
철 도.케 도 신 설 공 사	2.33%	1.49	4,211천원	1.58%
특수 및 기타 건 설 공 사	1.24%	0.91	1,647천원	0.94%

○ 건설근로자의 고용개선 등에 관한 법률 제2조·제3조·제8조

○ 적용대상 : 추정금액 3억원 이상 건설공사

○ 적용요율 : 직접노무비 × 요율(2.30%):국토해양부고시 제2012-361호('12.6.26)고시요율 적용.

· 건설업자는 “건설근로자 퇴직공제회”에 공제부금을 납부하고, 발주자는 납부확인서 제출 요구할 수 있음.

· 공제부금이 공사원가계산서상의 금액을 초과하는 경우 정산가능.

K. 공사손해보험료 : 총원가(관급자재, 재료비,노무비, 경비, 일반관리비, 이윤) × 요율

○ 국가계약법령 제53조·제78조, 규칙 제23조 제1항

· 공사계약일반조건 제 10조, 공사손해보험 가입업무 집행요령

○ 요 율 : 보험개발원, 손해보험회사 등으로부터 제공받아 적용

○ 적용대상

· 추정가격이 100억원 이상인 교량(경간장 50m 이상, 총길이 500m 이상) 등 22개 공종의 PQ대상공사

· 대형공사 : 대안입찰, 설계·시공일괄입찰

○ 보험가입금액 : 계약목적물에 대한 보험가입금액은 공사의 보험가입대상 부분의 계약금액에서 부가가치세와 손해보험료를 제외한 금액

○ 보험기간 : 공사착공~발주기관의 인수시까지

· 보험가입은 공사착공일 이전까지 하고 보험가입증서는 착공계 제출시 발주기관에 제출

L. 공사이행보증수수료

○ 적용대상 : 추정가격 300억원 이상 공사(국가계약법시행령 제52조제1항), 시행령 제6장 및 제8장에 따른 공사계약인 경우

구 분	적 용
250억 미만	[5.6백만원 + (직접공사비-140억원)×0.0264%]×공기(년)
250억 ~ 500억 미만	[8.5백만원 + (직접공사비-250억원)×0.0200%]×공기(년)
500억 이상	[13.5백만원 + (직접공사비-500억원)×0.0140%]×공기(년)

※ 직접공사비 기준

L. 건설하도급 대금지급 보증서발급수수료 : (재료비 + 직접노무비 + 산출경비) × 요율

구 분	50억 미만	50~100억 미만	100~300억 미만	300억 이상
요 율	0.081%	0.080%	0.075%	토목 및 산업설비 0.071% 건축 0.068% 터키·대안공사 0.084%

※ 추정가격 기준

【참고】 용어해설

▶ 추정가격 = 부가가치세와 관급액 제외

- 국가계약법시행령 제2조 : “추정가격”이라 함은 물품·공사·용역등의 조달계약을 체결함에 있어서 법 제4조의 규정에 의한 국제입찰 대상여부를 판단하는 기준 등으로 삼기 위하여 예정가격이 결정되기 전에 제7조의 규정에 의하여 산정된 가격을 말한다.
- 시행령 제7조에 따라 예산에 계상된 금액이나 설계서 등에 따라 산출된 금액 등을 기준으로 부가가치세법에 따른 부가가치세와 관급자재로 공급될 부분의 가격을 제외하고 산정된 가격

▶ 추정금액 = 추정가격 + 관급액 + 부가세

- 국가계약법시행규칙 제2조 : “추정금액”이라 함은 공사에 있어서 영 제2조제1호의 규정에 의한 추정가격에 공급될 부분의 가격을 합한 금액을 말한다.
- 공사에 있어서 추정가격에 부가가치세법에 따른 부가가치세와 관급재료로 공급될 부분의 가격을 합한 금액을 말하며 시공능력평가액의 초과 여부와 시공비율 산정의 기준금액으로 사용한다

▶ 예정가격 = 부가가치세는 포함하고 관급자재대는 제외(단, 예정금액에는 관급자재대 포함)

- 국가계약법시행령 제2조 : “예정가격”이라 함은 입찰 또는 계약체결전에 낙찰자 및 계약금액의 결정기준으로 삼기 위하여 미리 작성·비치하여 두는 가액으로서 제8조의 규정에 의하여 작성된 가격을 말한다.
- 국가계약법시행령 제2조 제2항 : 공사계약에 있어서 그 이행에 수년이 걸리며 설계서등에 의하여 전체의 사업내용이 확정된 공사(이하 “장기계속공사”라 한다) 및 물품의 제조등의 계약에 있어서 그 이행에 수년이 걸리며 설계서 또는 규격서등에 의하여 당해 계약목적물의 내용이 확정된 물품의 제조등(이하“장기물품제조등”이라한다)의 경우에는 총공사·총제조 등에 대하여 예산상의 총공사금액 또는 총제조금액등의 범위안에서 예정가격을 결정하여야 한다.

나. 공사 자재

○ 관급자재

가. 레미콘

규격	단위	권역별 계약단가(원)				비고
		1분류	2분류	3분류	4분류	
25-16-08	m ³	57,250	59,930	61,590	64,670	공사현장 하차도
25-16-15	“	61,220	61,980	63,740	65,740	
25-18-08	“	58,910	61,260	64,990	67,820	
25-18-12	“	60,740	63,280	66,040	68,380	
25-18-15	“	61,000	64,000	66,470	69,110	
25-21-08	“	60,930	62,970	66,930	70,560	
25-21-12	“	61,670	64,450	67,610	72,040	
25-21-15	“	63,510	66,560	70,330	71,860	
25-24-08	“	62,800	66,110	70,570	72,020	
25-24-12	“	63,930	67,750	70,780	72,770	
25-24-15	“	66,130	68,200	68,970	73,570	
25-27-08	“	67,060	69,220	72,390	74,190	
25-27-12	“	66,520	69,280	73,310	74,820	
25-27-15	“	68,260	70,910	75,000	75,120	
25-30-12	“	76,510	79,280	76,240	77,470	
25-30-15	“	72,310	74,560	77,030	78,210	
40-16-08	“	59,580	57,510	61,540	64,550	
40-18-08	“	59,520	62,220	65,070	67,740	
40-18-12	“	61,150	62,840	65,090	68,170	
40-21-08	“	61,710	63,530	67,320	68,200	
40-21-12	“	63,180	65,350	68,180	68,830	
40-24-08	“	64,350	66,490	69,270	70,710	
40-24-12	“	65,140	67,730	70,710	71,360	
19-24-15	“	68,950	70,060	71,830	75,320	

※ 2014. 7. 15 전북레미콘공업협동조합 계약 내용

- 1분류지역(전북조합) : 전주, 완주, 익산, 김제
- 2분류지역(서남조합) : 군산, 정읍, 고창, 부안
- 3분류지역(북서조합) : 임실, 순창, 남원
- 4분류지역 : 무주, 진안, 장수

나. 아 스 콘

규 격		단 위	단가(원)	비 고
표층용	WC-1(13)	톤	79,410	공사현장 하차도
	WC-2(13F)	"	80,880	
	WC-3(20)	"	79,980	
	WC-4(20F)	"	78,250	
	WC-5(20R)	"	79,310	
	WC-6(13R)	"	78,380	
중간층용	BC-1(20)	"	74,940	
기층용	BB-2(30)	"	70,070	
	BB-3(25)	"	72,080	
	BB-4(25R)	"	72,300	

※ 2014. 8. 1 한국아스콘공업협동조합연합회 계약 내용

다. 철 근

규 격	단 위	단가(원)	비 고
SD300, D13mm	"	658,400	하치장 상차도
SD300, D16mm	"	653,070	
SD300, D19mm	"	653,070	
SD300, D22mm	"	653,070	
SD300, D25mm	"	653,070	

※ 조달수수료 별도, VAT포함

주) 관급자재 및 사급자재는 설계시점에 따라 조달청 또는 시중물가자료를 활용

다. 조달 수수료를

조달수수료 개정 고시

● 조달청 고시 제2014 - 30호

「조달사업에 관한 법률 시행령」 제10조에 따라 조달수수료를 다음과 같이 개정 고시합니다.

2014년 11월 28 일

조달청장

1. 개정 내용

- 일·학습병행기업(청년고용), 청년창업기업, 여성창업기업 제품 구매 시 조달수수료 20% 할인
 - (적용범위) 일·학습병행제 참여 기업 중 중소기업 및 청년창업기업, 여성 창업기업 제품의 '단가계약' 물품
 - 2015. 1. 1.일 조달요청(분할납품 요구) 접수 분부터 2년간
- 적용기업의 용어 정의
 - (창업기업) 창업기업마크 획득 기업
 - (여성기업) 여성기업마크 획득 기업
 - (청년기업) 대표자 생년월일 기준으로 판단
 - 매년1.1일 기준으로 만 34세 여부를 판단
 - * 공동대표인 경우 청년인 대표 1인 이상
 - ** 대표자 변경 시 변경된 대표에 대해 청년 여부 판단

2. 종전 고시 폐지

- 조달청 고시 제2014 - 1호(2014. 02. 26. 고시)는 폐지

3. 조달 수수료 유효표

사업	적용기준	금 액 구 분	요 율(%)										비 고		
내 자 구 매	계약금액 (납품금액)		총액					단가(일반, 3자, MAS)					· 5천만원까지 총액계약건의 수수료는 정액제 · 5천만원을 초과한 총액계 약 수수료는 정액제 적용없 이 초과분 체감적용 · 총액계약에는 일반용역 포 합		
		2천만원까지	210,000원					0.54 단, 저장용 유류는 0.27, 유류구매카드로 구매하는 비저장용 유류는 0.135							
		2천만원초과-5천만원까지	530,000원												
		5천만원초과-1억원까지	1.07												
		1억원초과-10억원까지	0.76												
		10억원초과-100억원까지	0.48												
		100억원초과	0.38												
외 자 구 매	계약금액	1백만불까지	1.2										· 초과분 체감적용		
		1백만불초과-5백만불까지	0.9												
		5백만불초과-천만불까지	0.7												
		천만불초과	0.4												
공 사 계 약	계약금액		국가,기타기관					지방자치단체					· 초과분 체감적용 · 국고보조금이 포함된 100억 원이상 자치 단체의 일반공사 는 수수료 면제(단, PQ, 대 안, 맞춤형 서비스 제외)		
			최저가	PQ	비PQ	대안	턴키	최저가	PQ	비PQ	대안	턴키			
		10억원까지													
		10억원초과-50억원까지	0.4	0.35	0.3	0.35	0.2	0.3	0.25	0.2	0.25	0.1			
		50억원초과-100억원까지	0.3	0.25	0.2	0.25	0.1	0.15	0.12	0.1	0.12	0.05			
		100억원초과	0.15	0.12	0.1	0.12	0.05	0.07	0.06	0.05	0.06	0.06	0.02		
			0.07	0.06	0.05	0.06	0.02	0.04	0.03	0.02	0.03	0.01			
기 술 용 역	계약금액		설계 등 용역					감리 · CM 용역					· 초과분 체감적용		
			제안		PQ		비PQ		제안		PQ			비PQ	
		1억원까지	1.3		1.0		0.8		1.2		0.9			0.8	
		1억원초과-10억원까지	1.1		0.8		0.6		1.0		0.7			0.6	
		10억원초과-30억원까지	0.9		0.6		0.4		0.8		0.5			0.4	
		30억원초과	0.7		0.4		0.2		0.6		0.3		0.2		
맞 출 형 식 서 비 스	심의대행		턴키·기술제안					설계공모					1. 직선보간법 적용 2. 기준금액 100억원 미만의 경우는 100억원 요율적용 3. 기준금액 1,000억원 이상의 경우는 1,000억원 요율적용 4. 부가세 포함. 5. 공사 예산액 기준. 6. 특별한 사유가 있는 경우 협의 조정 가능 ※ 일괄대행은 기획·설계관리, 시 공관리 요율을 포함		
		100억원	0.186					0.084							
		500억원	0.162					0.073							
		1,000억원	0.138					0.062							
	기획·설계 관 리		일반공사					턴키CM							
		100억원	0.462					0.396							
		500억원	0.420					0.360							
		1,000억원	0.336					0.288							
	시공관리		직접관리			시공감리			책임감리						
		100억원	1.33			0.846			0.677						
		500억원				0.736			0.598						
		1,000억원				0.626			0.501						
총 사 업 비 검 토	설계적정성 (검토요청금액)		국가,기타기관					지방자치단체					· 우리 청에 공사계약을 요청 하 는 경우, 해당 건의 총 사업 비 수수료 면제		
		100억 원 까지	0.04					0.04							
		100억 원 초과	0.04					0.02							
	물가변동 (검토요청금액)		0.1					0.1							
	민자사업 (검토요청금액)		0.05					0.05							

	사업비 조정 적정성 검토 (조정요율금액)	100억원	0.088			1 직선보간 2 기준금액 100억원 미만의 경우는 100억원 요율적용 3. 기준금액 1,000억원 이상의 경우는 1,000억원 요율 적용 4. 부가세 포함. 5. 별도고시까지 면제 · 변경대상 금액은 증액분과 감액분의 절대값 합계금액 · 별도고시까지 면제
		500억원	0.077			
		1,000억원	0.065			
	설계변경사전 타당성 검토	변경 대상금액	0.200			
공사 원가 검토	검토요청 금액	100억원까지 100억원초과	-	0.04 0.02		<지방자치단체에 적용> 우리청에 공사계약을 요청하는 경우, 해당건의 공사원가검토 수수료 면제
물자 조정	불용품 매각금액		3.0			· 단일 요율 적용
나라 장터	전자입찰	물품구매, 일반용역		시설공사, 기술용역		· 나라장터 수수료는 조달청 고시 제2014-22호('14.7.29') 국가종합전자조달시스템 이용 수수료 부과 지침' 참조
		2천만원 미만	10,000원	5천만원 미만	10,000원	
		2천만원 이상 5천만원 미만	20,000원	5천만원 이상 2억원 미만	20,000원	
		5천만원 이상	30,000원	2억원 이상	30,000원	
납품 검사 대행	조달청 직접검사	계약 건당	330,000원			
	전문기관 위탁검사로	계약 건당	20,000원			

1. 리스계약은 계약(총액)수수료의 50%적용(리스대상물건)
2. '09.3.16 요청 접수분부터 20%할인(선금선납동의시)
3. 전통공예품(문화상품) : 수수료 면제
4. '11.12.9.부터 계약·구매요청한 중소기업자간 경쟁물품(단가계약)의 수수료 5%할인
5. '12.1.1.부터 국가기관을 제외한 수요기관의 내자총액 수수료 5% 할인
6. '12.1.1.부터 내자총액 제안서 평가를 조달청이 대행할 경우, 5% 할증
7. '14.1.1.부터 분리발주 대상 SW 발주 건 및 사회적 기업제품 구매(단가계약)건에 대한 수수료를 2015.12.31.까지 20% 할인
8. '14.3.16.부터 공공유통 구매카드로 구매하는 비저장용 유류는 0.135% 적용.
단 저장용 유류는 2014년도 계약건의 납품요구 분까지 적용
9. '15.1.1.부터 일·병행학습기업 중 중소기업, 청년창업기업, 여성창업기업 제품의 '단가계약물품' 구매시 수수료를 2016.12.31.까지 20% 할인

라. 건설공사 품질시험 기준

건설공사 품질시험기준

□ 근 거 : 국토해양부 고시 제2014-303호 (2014.05.23.)

○ 공 통

가. 토공사 및 기초공사

종별	시험종목			시험방법	시험빈도	비고
성토용 흙	함수비			KS F 2306	·토취장마다 ·재질변화시마다	
	입도			KS F 2302		
	세립토 비율			KS F 2309		
	밀 도			KS F 2308		
	액성한계·소성한계			KS F 2303		
	노상토지지력비(CBR)			KS F 2320		
	다짐			KS F 2312	·필요시	·흙댐, 용수로, 배수로용 일반 성토 및 표토 ·공중에 따라
	유기물 함량			KS F 2104		
	토질조사			보링 등		
	투수			KS F 2322	·토취장마다 ·재질변화시마다	
	직접전단			KS F 2343		
	3축압축			KS F 2346		
터파기	토질조사			보링 등	·필요시	
	지지력	확대기초		KS F 2444	·필요시	
		말뚝	정재하	KS F 2445		
		기초	동재하	KS F 2591		
지반조사 (연약지반등)	토질조사			보링 등	·1개지구마다 3개소 이상	
	함수비			KS F 2306		
	입도			KS F 2302		
	밀 도			KS F 2308		
	액성한계·소성한계			KS F 2303		
	세립토 비율			KS F 2309		
	흙의 압밀시험			KS F 2316	·보링개소마다	
	1축 압축강도			KS F 2314		
	3축 압축시험			KS F 2346		
	표준관입시험			KS F 2307	·필요시	
	흙의 투수시험			KS F 2322		
	점성토의 현장배인전단 시험			KS F 2342		
	압밀배수조건하의 직접 전단시험			KS F 2343		
	동적콘관입시험			KS F 2592		
	유기물 함량			KS F 2104		
	되메우기 및 구조물 뒷채움	다짐			KS F 2312	
현장밀도			KS F 2311	·독립구조물 : 개소별 3층마다		

종별		시험종목	시험방법	시험빈도	비고
				·연속구조물 : 3층마다, 50미터마다 ·관로매설물 : 3층마다, 100미터마다	
		평판재하	KS F 2310	·현장밀도시험불가능시	
		입도	KS F 2302	·토질변화시마다	
		함수비	KS F 2306 또는 급속함수량 측정방법	·현장밀도시험의 빈도	
말 뚝	콘크리트 널말뚝 (KS F 4208)	겉모양 및 모양 치수	KS F 4208	·제조회사마다 ·1,000개 마다	
		굽힘강도			
	원심력 콘크리트 말뚝 (KS F 4301)	겉모양 및 모양	KS F 4301	·제조회사마다 ·200개 마다	
		치수			
		몸체 및 이음부의 휨강도			
		철근의 배치			
	프리텐션 방식 원심력PC 말뚝 (KS F 4303)	겉모양 및 모양	KS F 4303	·제조회사마다 ·200개 마다	
		치수			
		몸체 및 이음부의 휨강도			
		PC강재 및 철근배치			
	프리텐션방식 원심력고강도 콘크리트말뚝 (KS F 4306)	겉모양 및 모양	KS F 4306	·제조회사마다 ·200개 마다	
		치수			
		몸체 및 이음부의 휨강도			
		몸체의 축력 휨강도			
		몸체의 전단 강도			
		PC강재 및 철근 배치			
	프리텐션 방식 진동PC말뚝 (KS F 4307)	겉모양 및 모양	KS F 4307	·제조회사마다 ·200개마다	
		치수			
		몸체 및 이음부의 휨강도			
		PC강재 및 철근 배치			
	강관말뚝 (KS F 4602)	화학적분	KS F 4602	·제조회사마다	
		모양, 치수, 질량	KS F 4602		
		인장시험	KS B 0802	·200개마다	
		편평시험	KS F 4602		
		용접부의 비파괴검사	KS B 0845 또는 KS B 0817	·10이음당 1회	
	H형강 말뚝 (KS F 4603)	화학적분	KS F 4603	·제조회사마다 ·200개마다	
		탄소당량			
		항복점 또는 항복강도, 인장강도 및 연신율	KS B 0802		
		샤르피 흡수에너지	KS B 0810		
		모양, 치수, 질량	KS F 4603		
	열간 압연강 널말뚝	화학적분	KS F 4604	·제조회사마다	
		항복점 또는 내력, 인장 강도 및 연신율	KS B 0802		

종별		시험종목	시험방법	시험빈도	비고	
	(KS F 4604)	이음인장강도(직선형 강 널말뚝)		·제조회사마다 ·1,000개 마다		
		모양,치수, 단위질량	KS F 4604			
	용접용 열간 압연강 널말뚝 (KS F 4606)	화학적분	KS F 4606			
		탄소당량				
		항복점 또는 내력,인장 강도 및 연신율	KS B 0802			
		이음인장강도(직선형 강 널말뚝)				
		샤르피 흡수에너지	KS B 0810			
		모양,치수,단위질량	KS F 4606			
샌드매트 및 샌드드레인용 모래		투수계수	KS F 2322	·골재원마다 ·1,000세제곱미터마다	D15, D85는 입경 가적곡선에서 통과백분율이 15%, 85%에 해당하는 입경을 말함.	
		0.08밀리미터 통과량	KS F 2502			
		D15	KS F 2502			
		D85	KS F 2502			
케이슨 채움재용 철강슬래그 (KS F 2579)		겉모양	KS F 2579	· 제조회사별 · 케이슨 1개마다		
		발색판정(고로슬래그 사용시)	KS F 2535			
		수침팽창비(제강슬래그 사용시)	KS F 2580			
		입도	KS F 2502			
		표건밀도	KS F 2503			
		단위용적질량	KS F 2505			
		수중단위용적질량				

나. 철근콘크리트공사

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
콘크리트용 골재 (KS F 2526)	절대 건조 밀도 및 흡수율	KS F 2503, 2504	·골재원마다 ·1,000세제곱미터마다	
	입도, 조립률	KS F 2502,2526		
	0.08밀리미터 체 통과량	KS F 2511		
	잔골재의 유기 불순물	KS F 2510		
	점토 덩어리	KS F 2512		
	굵은 골재의 마모율	KS F 2508		
	알칼리 골재 반응 시험	KS F 2545 또는 KS F 2546	·골재원마다 ·6개월 1회 이상	
	석탄 및 갈탄 함유량	KS F 2513	·골재원마다	
	안정성	KS F 2507	·1년 1회 이상	
	염화물 함유량	KS F 2515	·공급회사별 ·1일 3회이상	바다모래인 경우
	잔골재의 표면수량	KS F 2509	·1일 1회이상	

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고	
콘크리트용 부순골재 (KS F 2527)	절대 건조 밀도 및 흡수율		KS F 2503, 2504	·골재원마다 ·1,000세제곱미터마다		
	입도, 조립률		KS F 2502,2527			
	0.08밀리미터 체 통과량		KS F 2511			
	입자모양판정 실적률		KS F 2505			
	굵은 골재의 마모율		KS F 2508			
	알칼리 골재 반응		KS F 2545 또는 KS F 2546	·골재원마다 ·6개월 1회 이상		
	안정성		KS F 2507	·골재원마다 ·1년 1회 이상		
콘크리트용 순환골재 (KS F 2573)	절대 건조 밀도 및 흡수율		KS F 2503, 2504	·골재원(순환골재 제조 전의 폐콘크리트)마다 ·1,000세제곱미터마다		
	입도		KS F 2502			
	0.08밀리미터 체 통과량		KS F 2511			
	입자모양판정 실적률		KS F 2505			
	굵은 골재의 마모율		KS F 2508			
	점토덩어리량		KS F 2512			
	이물질	유기이물질	KS F 2576	·골재원마다 ·6개월 1회 이상		
	함유량	무기이물질				
	알칼리 골재 반응		KS F 2545 또는 KS F 2546			
	굵은골재의 안정성		KS F 2507			
콘크리트용 고로슬래그 골재 (KS F 2544)	화학분석		KS F 2544	·제조회사별 ·1,000세제곱미터마다		
	절대 건조 밀도 및 흡수율		KS F 2503,2544			
	단위용적질량		KS F 2505			
	수중침지		KS F 2544			
	자외선(360.nm) 조사		KS F 2544			
	입도		KS F 2502			
콘크리트용 동(銅)슬래그 골재 (KS F 2543)	산화칼슘(CaO)		KS M 0028 또는 KS M 0017	·제조회사별 ·1,000세제곱미터마다		
	황(S)		KS E 3909, KS M 0028 또는 KS M 0017			
	삼산화황(SO ₃)		KS F 2544			
	모든 철(FeO)		KS F 2544, KS M 0028 또는 KS M 0017			
	염화물량(NaCl)		KS F 2515			
	절대 건조 밀도 및 흡수율		KS F 2504			
	단위용적질량		KS F 2505			
	입도 시험		KS F 2502			
	알칼리실리카 반응		KS F 2545,2546	·골재원마다 ·6개월 1회 이상		
콘크리트용 연슬래그 골재 (KS F 2583)	유해물질 용출량		폐기물공정시험법(폐기물관리법)	·제조회사별		
	산화칼슘(CaO)		KS M 0028 또는 KS M 0017	·1,000세제곱미터마다		

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
	황(S)		KS E 3909, KS M 0028 또는 KS M 0017		
	삼산화황(SO ₃)		KS F 2544		
	철(FeO)		KS F 2544, KS M 0028 또는 KS M 0017		
	염화물량(NaCl)		KS F 2515		
	절건 밀도 및 흡수율		KS F 2504		
	단위용적질량		KS F 2505		
	입도		KS F 2505		
콘크리트용 페로니켈 슬래그 잔골재 (KS F 2790)	산화칼슘(CaO)		KS M 0028 또는 KS M 0017 또는 KS L 3128	·제조회사별 ·1,000세제곱미터마다	
	산화마그네슘(MgO)		KS F 4571		
	황(S)		KS E 3909, KS M 0028 또는 KS M 0017		
	모든 철(FeO)		KS F 2544, KS M 0028 또는 KS M 0017		
	금속 철(Fe)		KS F 2568		
	절대건조밀도 및 흡수율		KS F 2504		
	단위용적질량		KS F 2505		
	입도		KS F 2502		
	알칼리 골재 반응		KS F 2545, 2546	·골재원마다 ·6개월 1회 이상	
콘크리트용 전기로 산화 슬래그 잔골재 (KS F 4571)	화학 분석		KS F 4571	·제조회사별 ·1,000세제곱미터마다	
	절건 밀도 및 흡수율		KS F 2504		
	단위용적질량		KS F 2505		
	입도		KS F 2502		
	알칼리 골재 반응		KS F 2545,2546	·골재원마다 ·6개월 1회 이상	
프리캐스트 콘크리트용 바탕애시 골재 (KS F 4570)	삼산화황(SO ₃)		KS F 2544	·제조회사별 ·1,000세제곱미터마다	
	염화물량(NaCl 환산량)		KS F 2515		
	점토덩어리		KS F 2512		
	연한 석편		KS F 2516		
	강열감량		KS L 5405		
	유기불순물		KS F 2510		
	절건밀도,	굵은골재	KS F 2503		
	흡수율	잔골재	KS F 2504		
	마모율		KS F 2508		
	입도 및 조립률		KS F 2502		
구조용 경량골재 (KS F 2534)	흡수율		KS F 2529, 2533	·1일 1회 이상	
	굵은 골재의 부립율		KS F 2531	·제조회사별	
	입도, 조립률		KS F 2502,2534	·1,000세제곱미터마다	

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고	
	강열 감량		KS L 5405			
	단위 용적 질량		KS F 2505			
	점토 덩어리		KS F 2512			
	유기 불순물		KS F 2510			
	얼룩		KS F 2468			
	염화물량		KS F 2515			
	안전성		KS F 2507			
	콘크리트	압축,인장강도				KS F 2534
		단위용적질량				KS F 2462, 2534
건조수축		KS F 2424, 2534				
팝아웃		KS F 2534				
	동결융해시험		KS F 2456	필요시		
도자기질 타일시멘트 (KS L 1592)	위치교정도		KS L 1592	·제조회사별 ·300톤마다 ·제조일부터 3월이 되어 재질의 변화가 있다고 인정되는 때		
	개방시간					
	압축강도					
	흡수율					
	전단접착강도					
	길이변화율					
	보수율					
	실내공기 오염물질 방출량 (총휘발성유기화합물, 톨루엔, 폼알데하이드)		KS M 1998 또는 실내공기질 공정시험 기준 (환경부고시)	·필요시	실내에 시공되는 타일 시멘트 2종에 한함.	
포틀랜드 시멘트 (KS L 5201)	화학성분		KS L 5120	·제조회사별 ·300톤마다 ·제조일부터 3월이 되어 재질의 변화가 있다고 인정되는 때	수화열의 경우 1,3,5종은 제외	
	분말도		KS L 5106			
	안정도		KS L 5107			
	응결 시간		KS L 5108			
	압축강도		KS L 5105			
	수화열		KS L 5121			
백색 포틀랜드 시멘트 (KS L 5204)	화학분석		KS L 5120	·제조회사별 ·300톤마다 ·제조일부터 3월이 되어 재질의 변화가 있다고 인정되는 때		
	분말도		KS L 5106			
	안정도		KS L 5107			
	응결시간		KS L 5108			
	압축강도		KS L ISO 679			
	백색도		KS L 5113			
고로 슬래그 시멘트 (KS L 5210)	화학 분석		KS L 5120	·제조회사별 ·300톤마다 ·제조일부터 3월이 되어 재질의 변화가 있다고 인정되는 때		
	분말도		KS L 5106			
	안정도		KS L 5107			
	응결시간		KS L 5108			
	압축강도		KS L ISO 679			

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
메이슨리 시멘트 (KS L 5219)	분말도	KS L 5112	·제조회사별 ·300톤마다 ·제조일부터 3월이 되어 재질의 변화가 있다고 인정되는 때	
	안정도	KS L 5107		
	응결시간	KS L ISO 5108		
	압축강도	KS L 5219		
	모르타르 공기량			
	보수성			
	오염			
플라이애시 시멘트 (KS L 5211)	비표면적	KS L 5106	·제조회사별 ·300톤마다 ·제조일부터 3월이 되어 재질의 변화가 있다고 인정되는 때	
	응결	KS L ISO 9597		
	안정도	KS L 5107또는 KS L ISO 9597		
	압축 강도	KS L ISO 679		
	화학성분	KS L 5120		
포틀랜드 포졸란 시멘트 (KS L 5401)	화학분석	KS L 5120	·제조회사별 ·300톤마다 ·제조일부터 3월이 되어 재질의 변화가 있다고 인정되는 때	
	비표면적	KS L 5106		
	안정도	KS L 5107		
	응결시간	KS L 5108		
	압축강도	KS L ISO 679		
물 (수질검사)	현탁 물질의 양	KS F 4009 부속서 1,2	·음용수가 아닌 경우 ·취수원이 달라질 때마다 ·수질변화시 · 생산개시전 일 1회 이상	상수돗물 이외의 물
	용해성 증발 잔류물의 양			회수수
	염소이온량			
	시멘트 응결시간의 차			
	모르타르의 압축강도비			
	염소이온량			
	시멘트 응결시간의 차			
	모르타르의 압축강도비			
	슬러지수의 농도			
콘크리트용 화학혼화제 (KS F 2560)	감수율	KS F 2560	·제조회사별 ·제품규격별 ·3개월이상 저장하여 재질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	동결융해시험 및 길이 변화 시험은 필요시
	블리딩양의 비	KS F 2414		
	응결시간의 차	KS F 2560		
	압축강도의 비	KS F 2405		
	길이변화비	KS F 2424		
	동결융해에 대한 저항성	KS F 2456		
	경시변화량	KS F 2560		
	전체 알칼리량	KS I 3206 또는 KS F 2560		
	적외선 흡수스펙트럼	KS M 0024		
철근콘크리트 용 방청제 (KS F 2561)	부식상황	KS F 2561	·제조회사별 ·3개월이상 저장하여 재 질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	
	방청률			
	콘크리트의 응결시간차			

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
	콘크리트의 압축강도비			
콘크리트 양생용 액상피막 형성제 (KS F 2540)	피막의 성질	KS F 2540	·제조회사별 ·3개월이상 저장하여 재 질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	
	컨시스턴시			
	저장안정도			
	건조시간			
	습기유지			
콘크리트용 팽창제 (KS F 2562)	산화마그네슘, 강열감량	KS L 5120	·제조회사별 ·3개월이상 저장하여 재 질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	
	비표면적	KS L 5207		
	1.2밀리미터체 잔류율	KS F 2562		
	응결	KS L 5207		
	팽창성(길이변화율)	KS F 2562		
압축강도	KS F 2562			
콘크리트 혼입용 방수제 (KS F 4926)	응결 시간 차	KS F 4926	·제조회사별 ·3개월이상 저장하여 재 질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	
	경시변화에 따른 공기량변화			
	길이 변화율			
	동결 용해에 대한 저항성			
	탄산화 깊이비			
	압축 강도비			
	물 흡수 계수비			
	투수비			
염소이온 침투깊이				
숏크리트용 급결제 (KS F 2782)	압축강도	KS F 2782	·제조회사별 ·3개월이상 저장하여 재 질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	
	응결시간			
콘크리트용 강섬유 (KS F 2564)	치수(형상비, 허용오차)	KS F 2564	·제조회사별 ·제품규격별	
	겉모양			
	인장강도	KS F 2565		
	분산성	KS F 2564		
굽힘정도				
플라이 애시 (KS L 5405)	이산화규소	KS L 5405	·제조회사별 ·3개월이상 저장하여 재 질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	
	수분			
	강열 감량			
	밀도	KS L 5110		
	분말도	KS L 5405		
	플로값 비			
	활성도 지수			
콘크리트용 고로슬래그	밀도	KS L 5110	·제조회사별 ·3개월이상 저장하여 재	

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
미분말 (KS F 2563)	비표면적	KS L 5106	질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	
	활성도 지수	KS F 2563		
	플로값 비	부속서 A		
	산화마그네슘(MgO)	KS L 5120		
	삼산화황 정량방법(SO ₃)			
	강열 감량			
	염화물 이온	KS F 2515		
콘크리트용 실리카 폼 (KS F 2567)	비표면적	KS A 0094	·제조회사별 ·3개월이상 저장하여 재 질의 변화가 있다고 인정되는 때마다	
	활성도지수	KS F 2567		
	이산화규소(SiO ₂)	KS L 5120		
	산화마그네슘(MgO)			
	삼산화황(SO ₃)			
	염화물 이온			
	강열 감량			
	45μm체에 남은 양	KS L 5112		
굳지 아니한 콘크리트(레 미콘포함)	배합설계	콘크리트표준시방서	·재료가 다른 각 배합마다	
	현장배합수정		·작업개시전 1회	
	온도	온도계에 의함	·150세제곱미터마다	담의 경우
	슬럼프 또는 슬럼프폴로	KS F 2402 또는 KS F 2594	·배합이 다를 때마다 ·콘크리트 1일 타설량이	150세제곱미터 미만인 경우 : 1일 타설량마다
	공기량	KS F 2421 또는 KS F 2409 또는 KS F 2449	·콘크리트 1일 타설량이	
	염화물 함유량	KS F 4009 부속서1	150세제곱미터 이상인 경우 : 150세제곱미터마다	
	단위수량	한국콘크리트학회 제규격(KCI-RM101)	·필요시	정전용량법 또는 단위용적질량법 또는 고주파가열법
굳은 콘크리트(레 미콘포함)	압축 강도	KS F 2403, KS F 2405	·배합이 다를 때마다 ·1일 타설량마다 ·KS F 4009 또는 해당 공사시방서	콘크리트포장
	휨 강도	KS F 2408	·배합이 다를 때마다	

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
			·1일 타설량마다 ·KS F 4009 또는 해당 공사시방서	
철근콘크리트 용 봉강 (KS D 3504)	화학적분	KS D 3504	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개 소마다	
	항복점 또는 항복강도			
	인장강도			
	연신율			
	굽힘성			
	겉모양, 치수, 무게			
철근콘크리트 용 재생봉강 (KS D 3527)	항복점 또는 항복강도	KS D 3527	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개 소마다	
	인장강도			
	연신율			
	굽힘성			
	겉모양, 치수, 무게			
에폭시 피복철근 (KS D 3629)	피복두께	KS D 3629	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개 소마다	
	편향			
	굽힘성			
	열특성(피복경화)			
	콘크리트에 대한 부착력			
	겉모양, 치수, 무게			
재생강재 (KS D 3511)	겉모양, 치수, 무게	KS D 3511	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개 소마다	
	인장강도			
	항복점			
	연신율			
	굽힘성			
철근콘크리트 용 아연 도금 봉강 (KS D 3613)	항복점 또는 항복강도	KS D 3613	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개 소마다	
	인장강도			
	연신율			
	굽힘성			
	겉모양, 치수, 무게			
	아연도금 부착량	KS D 0201		
PC강선 및 PC강연선 (KS D 7002)	겉모양 및 치수	KS D 7002	·제조회사별	
	0.2% 영구연신율에 대한 하중			
	인장하중			
	연신율			
	릴랙세이션			
PC 강봉 (KS D 3505)	겉모양 및 치수	KS D 3505	·제조회사별	
	화학적분(P,S,Cu)			

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
	0.2% 항복강도				
	인장강도				
	연신율				
	틸락세이션				
PC경강선 (KS D 7009)	겉모양 및 치수		KS D 7009	·제조회사별	
	0.2% 영구연신율에 대한 하중				
	인장하중				
	연신율				
	틸락세이션				
경강선 (KS D 3510)	겉모양		KS D 3510	·제조회사별	
	지름				
	인장강도				
	감기성능				
	비틀림 특성				
	굽힘성				
연강선재 (KS D 3554)	겉모양		KS D 3554	·제조회사별	
	치수				
	화학적분				
용접철망 및 철근격자	겉모양, 치수, 무게		KS D 7017	·제조회사별	단면수축율은 철근격자일 경우
	항복점 또는 0.2%항복강도				
	인장강도				
	연신율				
	단면수축율				
	굽힘성				
	용접점 전단강도				
	용접점의 박리				
철근 이음	겹침 이음	위치	육안관찰 및 스케일에 의한 측정	가공 및 조립시	
		이음길이			
	가스 압접 이음	위치	육안관찰 및 스케일에 의한 측정	·전체 개소	1검사로트는 1조의작업반 이 하루에서 공하는 압접 개소의수량
		외관검사			
		초음파탐사검사	KS B 0839	·1검사 로트에 30개소이상	
		인장시험	KS D 0244	·1검사 로트에 3개 이상	
	기계적 이음	위치	육안관찰 및 스케일에 의한 측정	·전체 개소	
		외관검사			
		인장시험			
	용접	외관검사	육안관찰 및	·모든 이음마다	

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
	이음		스케일에 의한 측정	·500개소 마다	
		용접부 내부결합	KS B 0845 또는 KS B 0896		
		인장시험	KS B 0802, 0833		
배치플랜트	계량기의 눈금점검, 자동 계량장치점검		영점검사와 눈금의 정상작동여부	·작업개시전 1회	
	믹서성능 시험	가경식믹서	KS F 2455, KS F 8008	·필요시마다	
		강제혼합믹서	KS F 2455, KS F 8009		
그라우트	컨시스턴시		KS F 2432	· 당일 작업개시전 1회/일 이상 · 품질변화가 인정될 때	· 비팽창성 타 입 은 팽창률 시 험 생략 ·염화물함유량은 프리스트레스트 콘크리트(PSC) 에 한함.
	압축강도		KS F 2426		
	염화물함유량		KS F 4009 부속서 1 또는 KS F 2715		
	블리딩률 및 팽창률		KS F 2433		
수경성시멘트 무수축 그라우트 (KS F 4044)	유하시간		KS F 4044	·제조회사별	
	플로				
	응결시간				
	블리딩률				
	팽창 높이				
	압축 강도				
	염화물 함유량				
조립용 콘크리트 벽판 (KS F 4722)	겉모양, 치수		KS F 4722	·제조회사별 ·제품규격별	
	단열성				
	차음성				
	방수성				
	면내 전단 강도				
	내화성				
	콘크리트 강도				
조립용 콘크리트 바닥판 (KS F 4726)	겉모양, 치수		KS F 4726	·제조회사별 ·제품규격별	
	단열성				
	차음성				
	방수성				
	내분포압성				

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
	내국압성				
	콘크리트 강도				
조립용 콘크리트지붕 판 (KS F 4729)	겉모양,치수		KS F 4729	·제조회사별 ·제품규격별	
	단열성				
	차음성				
	방수성				
	내분포압성				
	내국압성				
	콘크리트 강도				
경량기포 콘크리트 패널(ALC패널) (KS F 4914)	ALC	절건밀도	KS F 4914	·제조회사별 ·제품규격별	
		압축강도			
		길이변화율			
	방청제	방청성능			
	패널	겉모양, 치수			
		굽힘강도			
		단열성			
	PC조립식 구조접합부	접합부 결함 (초음파 탐상)			

다. 철강구조물공사

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
강재(용접부반 입검사)	용접부의 내부결함		KS B 0845	·맞이음부재 총연장의 5/100 또는 10이음에 대하여 1장	
			KS B 0896	·완전 용입부위의 20개소에 대하여 1개소	
	표면결함검사		육안검사	·전용접부위에 대하여 무작위추출하여 10% 이상	
	스터드용접부의 검사		용접후 마무리 높이 및 기울기 검사(금속제 곤은자, 한계게이지, 콘벡스롤)	·100개 또는 주요부재 1개에 용접한 숫자 중 작은 쪽을 1개 검사로 트로 하여 1개 검사로 트마다 1개씩 검사	
			타격구부림검사	·100개 또는 주요부재 1개에 용접한 숫자중 작은 쪽을 1개 검사로 트로 하여 1개 검사로 트마다 1개씩 검사	스터드가 기울어져 있는 경우에는 축에서 축길이를 측정함

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
강교용접	맞이음의 내부 결함(방사선 투과검사, 초음파탐상검사)		도로교표준시방서	·인장, 교변부 : 양끝단 2매 방사선투과검사, 나머지부 초음파탐상검사 ·압축부, 전단부 : 용접 길이의 50% 초음파탐상검사	
	필렛 용접	균열(자분탐상법 또는 침투액탐상법)	도로교표준시방서	·매용접길이 3미터당 300밀리미터	
		용접비이드의 외관 및 형상	육안검사 등	·주부재의 이음마다	
일반 구조용 압연 강재 (KS D 3503)	모양, 치수, 무게, 겉모양		KS D 3051 KS D 3052 KS D 3500 KS D 3502	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학성분		KS D 3503		
	항복점 또는 항복강도				
	인장강도				
	연신율				
	굽힘성				
용접 구조용 압연강재 (KS D 3515)	겉모양, 치수, 무게		KS D 3051 KS D 3052 KS D 3500 KS D 3502	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학성분		KS D 3515		
	탄소당량 또는 용접균열감수성				
	항복점 또는 항복강도				
	인장강도				
	연신율				
	샤르피 흡수에너지				
용접구조용 내후성 열간압연 강재 (KS D 3529)	겉모양, 모양, 치수, 무게		KS D 3502 KS D 3500	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학성분		KS D 3529		
	탄소당량 또는 용접균열감수성				
	항복점 또는 항복강도				
	인장강도				
	연신율				
	샤르피 흡수에너지				
일반구조용 경량 형강 (KS D 3530)	겉모양, 치수, 무게		KS D 3530	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학성분				
	항복점				
	인장강도				
	연신				
열간 압연	겉모양, 치수, 무게		KS D 3501	·제조회사별	

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
연강판 및 강대 (KS D 3501)	화학적분		·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	인장강도			
	연신율			
	굽힘성			
일반구조용 용접 경량 H형강 (KS D 3558)	겉모양, 치수	KS D 3558	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학적분			
	인장강도			
	항복점			
	연신율			
일반 구조용 탄소강판 (KS D 3566)	겉모양, 치수, 무게	KS D 3566	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학적분			
	인장강도			
	항복점 또는 항복강도			
	연신율			
	굽힘성			
	평평성			
	용접부 인장강도			
일반구조용 각형강판 (KS D 3568)	겉모양, 치수, 무게	KS D 3568	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	굽힘성 시험은 필요시
	화학적분			
	인장강도			
	항복점 또는 항복강도			
	연신율			
	굽힘성			
건축구조용 탄소 강판 (KS D 3632)	겉모양, 치수, 무게	KS D 3632	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학적분			
	탄소당량 또는 용접균열감수성			
	인장강도			
	항복점 또는 내력			
	항복비			
	연신율			
	편평성			
	샤르피 흡수에너지			
	용접부 인장강도			
건축구조용 압연강재 (KS D 3861)	겉모양, 모양, 치수, 무게	KS D 3861	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학적분			
	탄소당량 또는 용접균열감수성			
	항복점 또는 내력			

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고	
	인장강도				
	항복비				
	연신율				
	샤르피 흡수에너지				
	두께 방향 특성	KS D 0276			
	초음파 탐상	KS D 0040			
교량구조용 압연강재 (KSD 3868)	겉모양, 모양, 치수, 무게	KS D 3500	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500 개소마다		
	화학성분	KS D 3868			
	탄소당량 또는 용접 균열 감수성				
	항복점 또는 항복 강도				
	인장강도				
	연신율				
	샤르피 흡수에너지				
건축구조용 고성능 압연강재 (KS D 5994)	겉모양, 모양, 치수, 무게	KS D 3500	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500 개소마다		
	화학성분	KS D 5994			
	탄소당량 또는 용접 균열 감수성				
	항복점 또는 항복 강도				
	인장 강도				
	연신율				
	샤르피 흡수 에너지				KS D 0276
	두께방향특성	KS D 0040			
	초음파 탐상				
용접구조용 고항복점 강판 (KS D 3611)	겉모양, 모양, 치수, 무게	KS D 3611	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500 개소마다		
	화학성분				
	탄소당량 또는 용접 균열 감수성				
	내력				
	인장강도				
	연신율				
	굽힘성				
	샤르피 흡수 에너지				
압력용기용 강판 (KS D 3521)	겉모양	KS D 3500	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500 개소마다		
	모양, 치수, 무게	KS D 3521			
	화학성분				
	탄소당량 또는 용접 균열 감수성				
	항복점 또는 항복강도				
	인장 강도				

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
	연신율			
	굽힘성			
	샤르피 흡수 에너지			
압력용기용 강판 (제1부:두꺼운 판재) (KS D 3853)	겉모양	KS D 3500	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500 개소마다	
	모양, 치수, 질량	KS D 3853		
	화학적분			
	탄소당량 또는 용접 균열			
	감수성 조성			
	항복점 또는 내력			
	인장 강도			
	연신율			
	굽힘성			
	샤르피 흡수 에너지			
저온 압력 용기용 탄소강 강판 (KS D 3541)	겉모양, 모양, 치수, 무게	KS D 3500	·제조회사별 ·제품규격별 50톤마다 ·용접이음부위는 500 개소마다	
	화학 성분	KS D 3541		
	항복점 또는 항복 강도			
	인장 강도			
	연신율			
	굽힘성			
	샤르피 흡수 에너지			
용접 구조용 원심력 주강관 (KS D 4108) 용접 구조용 주강품 (KS D 4106)	겉모양, 모양, 치수	KS D 4108, 0401	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마 다 ·용접이음부위는 500 개소마다	
	화학적분	KS D 4108		
	탄소당량			
	항복점 또는 내력			
	인장강도			
	연신율			
	샤르피 충격에너지			
	건전성			
	겉모양, 모양, 치수			
	화학적분			
	탄소당량			
	항복점 또는 항복강도			
	인장강도			
	연신율	KS D 0401	·필요시	
	샤르피 흡수에너지			
	건전성			
고내후성 압연강재 (KS D 3542)	겉모양, 치수, 무게	KS D 3542	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마 다 ·용접이음부위는 500 개소마다	
	화학적분			
	인장시험			
	굽힘성			

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
조립용 형강 (KS D 3593)	겉모양, 치수		KS D 3593	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학성분				
	인장강도				
	항복점				
	0.2% 항복강도				
	연신율				
건축 구조용 표면처리 경량형강 (KS D 3854)	겉모양, 치수, 무게		KS D 3854	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학성분				
	항복점				
	인장강도				
	연신율				
	도금의 부착량				
구조용 고장력 탄소강 및 저합금강 주강품 (KS D 4102)	겉모양, 치수		KS D 0402	·제조회사별 ·제품규격별 100톤마다 ·용접이음부위는 500개소마다	
	화학성분		KS D 0401		
	항복점 또는 내구력				
	인장강도				
	연신율				
	단면수축률				
	경도				
	건전성				
마찰집합용 고장력 6각볼트, 6각너트, 펌퍼와 셔의 세트	겉모양, 치수		KS B 1010	·제조회사별 ·제품규격마다	
	나사				
	볼트 시험편	항복강도			
		인장강도			
		연신율			
		단면 수축률			
	볼트 제품	최소 인장하중			
		경도			
	너트	경도			
		보증하중			
	와셔	경도			
	세트	토크계수값			

2. 토 목

가. 도로공사

(1) 흙 및 혼합골재

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
노체	다짐	KS F 2312	·토질변화시마다	급속함수량측정기사용불가
	함수비	KS F 2306 또는 급속함수량 측정방법	·포설후 다짐전 2,000세제 ·제공미터마다	
	현장밀도	KS F 2311	·2000세제제공미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토 작업시) ·층별 450미터마다(층다 짐시 : 2차로기준)	급속함수량측정기 사용가능
	평판재하	KS F 2310	·3층 포설후 150미터마다 (층다짐시 : 2차로기준) ·2,000세제제공미터마다 (폭이 넓은 광활한 지역의 성토작업시)	·재료최대치수가 37.5밀리m 이상인 경우 ·현장밀도시험 불가능시
노상	다짐	KS F 2312	·토질변화시마다	급속함수량측정기 사용불가
	함수비	KS F 2306 또는 급속함수량 측정방법	·포설 후 다짐 전 1,000세 ·제공미터마다	
	현장밀도	KS F 2311	·1,000세제제공미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토 작업시) ·층별 400미터마다	급속함수량측정기 사용가능
	평판재하	KS F 2310	·2층 포설 후 200미터마다 (층다짐시 : 2차로기준) ·1,000세제제공미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토 작업시)	·재료 최대치 수가 37.5mm 이상인 경우 ·현장밀도시험 불가능시
	프루프롤링 (Proof rolling)	5톤 이상의 복륜하중(타이어 접지압 0.55MPa(5.6kg/ cm ² 이상)통과	·노상완성 후 전구간에 걸 쳐 3회 이상	
동상방지층 및 보조기층	골재의 0.08밀리미터체 통과량	KS F 2511	·골재원마다 ·재질변화시마다	
	골재의 밀도 및 흡수율	KS F 2503		

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
	마모		KS F 2508		
	노상토지지력비(CBR)		KS F 2320		
	다짐		KS F 2312	·골재원마다 ·재질변화시마다	급속함수량시험기 사용불가
	체가름		KS F 2502	·골재원마다 ·1,000세제곱미터마다	
	두께		KS F 2367	·1일 1회 이상	
	함수비		KS F 2306 또는 급속함수량 측정방법	·골재원마다 ·포설 후 다짐 전 500세제곱미터마다	
	현장밀도		KS F 2311	·500세제곱미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토 작업시) ·층별 200미터마다 : 2차로 기준	급속함수량 측정기 사용 가능
	평판재하		KS F 2310	·선택층 및 보조기층 완성 후 100미터마다 : 2차로 기준 ·500세제곱미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토 작업시)	현장밀도시험 불가능시
	모래당량시험		KS F 2340	·골재원마다 ·재질변화시마다	
	프루프롤링 (Proof rolling)		5톤 이상의 복륜하중(타이어 접지압 0.55MPa(5.6kg/ cm ² 이상)통과	·완성 후 전구간에 걸쳐 3회 이상	
시멘트안정처리 기층	체가름		KS F 2502	·골재원마다 ·재질변화시마다	급속함수량측정기 사용불가
	밀도 및 흡수율	굵은골재	KS F 2503		
		잔골재	KS F 2504		
	안정성		KS F 2507		
	마모		KS F 2508		
	연석량		KS F 2516		
	점토덩어리 함유량		KS F 2512		

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
	0.08밀리미터체 통과량	KS F 2511	·재료가 다른 배합마다 ·재질변화시마다 ·1일 1회 이상	
	모래당량	KS F 2340		
	배합설계	시방규정		
	다짐	KS F 2312		
	시멘트 함유량	KS F 2327		
	압축강도	KS F 2328		
	함수비	KS F 2306	·골재원마다 ·재질변화시마다 ·500세제곱미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토작업시)	500세제곱미터마다 하는 경우에는 급속함수량측정기 사용가능
	현장밀도	KS F 2311	·층별 200미터마다 : 2차로기준 ·500세제곱미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토작업시)	급속함수량측정기 사용가능
입도조정기층	밀도	KS F 2308	·골재원마다	흙
	밀도 및 흡수율	KS F 2503	·재질변화시마다	굵은 골재
	안정성	KS F 2507	·골재원마다 ·재질변화시마다	급속함수량측정기 사용불가
	마모	KS F 2508		
	노상토지지력비(CBR)	KS F 2320		
	다짐	KS F 2312		
	모래당량	KS F 2340	·골재원마다 ·재질변화시마다 ·1,000세제곱미터마다	
	체가름	KS F 2502		
	0.08밀리미터체통과량	KS F 2511	·골재원마다 ·재질변화시마다 ·포설 후 다짐 전 500세제곱미터마다	
	함수비	KS F 2306 또는 급속함수량 측정방법		
	현장밀도	KS F 2311	·500세제곱미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토작업시) ·층별 200미터마다 : 2차로기준	급속함수량측정기 사용가능
	평판재하	KS F 2310	·500세제곱미터마다(폭이 넓은 광활한 지역의 성토작업시) ·층별 200미터마다 : 2차로기준	현장밀도시험 불가능시
	프루프롤링 (Proof rolling)	5톤 이상의 복륜하중(타이어접지압 0.55MPa (5.6kg/cm ² 이상)통과	·기층완성 후 전구간에 걸쳐 3회 이상	

(2) 아스팔트 포장

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고		
아스팔트 혼합물용 골재 (KS F 2357)	부순굵은 골재	입도	KS F 2502	·골재원마다 ·재질이 변할 때마다 ·공사개시전 1회			
		절건 밀도	KS F 2503				
		흡수율					
		안정성	KS F 2507				
		편장석률	KS F 2575				
		마모율	KS F 2507				
		파쇄면 비율	KS F 2357				
	잔골재	입도	KS F 2502				
		절건 밀도	KS F 2504				
		흡수율					
		안정성	KS F 2507				
		모래당량	KS F 2340				
잔골재 공극률	KS F 2384						
아스팔트 콘크리트용 순환골재 (KS F 2572)	구재 아스팔트 함량		KS F 2354	·제조회사마다 ·500톤마다			
	씻기시험에서 손실되는 양		KS F 2511				
	구재 아스팔트 침입도		KS F 2381, KS M 2252				
아스팔트 콘크리트 (KS F 2349)	배합설계		표준시방서	·재료가 다른 각배합마다	현장여건에 따라 안정도, 흐름값을 측정하거나 변형 강도를 측정		
	기충용, 중간충용	다짐횟수(회)	KS F 2337	·제조회사마다 ·1일 1회 이상			
		안정도	KS F 2337				
		흐름값	KS F 2337				
		변형강도	아스팔트 혼합물 생산 및 시공지침				
		공극률	KS F 2364				
		포화도	KS F 2349				
		간극율					
	표충용	다짐횟수	KS F 2337	·제조회사마다 ·1일 1회 이상			
		안정도	KS F 2337				
		흐름값	KS F 2337				
		변형강도	아스팔트 혼합물 생산 및 시공지침				
		공극률	KS F 2364				
		포화도	KS F 2349				
		간극율					
		인장강도비(TSR)	KS F 2398	·6개월 1회 이상			
		동적안정도	KS F 2374				
	기충용 중간충용 표충용	간접인장강도	KS F 2382	·제조회사마다 ·1일 1회 이상		순환골재를 사용 하는 경우(추가 시험)	
		터프니스					
		아스팔트 추출 후 침입도	KS F 2381, KS M 2252	·6개월 1회 이상			
	플랜트	계량기의 계량장치	눈금점검, 자동 점검	영점검사와 눈금의 정상작동여부		·작업개시전 1회 ·필요시마다	

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
	아스팔트의 온도		KS F 2356	·1시간에 1회 이상	가열시
	골재의 온도				가열후
	골재의 체가름		KS F 2502	·1일 1회 이상	가열 전·후
아스팔트 포장용 채움재 (KS F 3501)	수분 함량		KS F 3501	·제조회사마다 ·반입시마다	
	입도				
	소성지수		KS F 2303		
	흐름시험		KS F 3501		
	침수팽창		KS F 3501		
	박리 저항성		KS F 3501		
도로포장용 아스팔트 (KS M 2201)	침입도		KS M 2252	·2,000톤마다 ·장기저장으로 재질의 변화가 있다고 판단 되는 때 ·제조회사별	
	연화점		KS M 2250		
	신도		KS M 2254		
	톨루엔가용분		KS M 2201		
	인화점		KS M 2010		
	박막가열	질량 변화율	KS M 2258		
		침입도 잔류율			
	증발	질량 변화율			
		후의 침입도비			
밀도					
컷백 아스팔트 (KS M 2202)	인화점		KS M ISO 2592	·제조회사별 ·제품규격마다 ·반입시마다	
	점도		KS M 2013		
	증류 시험, 증류 찌끼		KS M 2257		
	증류찌끼 시험	침입도	KS M 2257		
		신도	KS M 2254		
		톨루엔가용분	KS M 2201		
블론 아스팔트 (KS M 2204)	침입도		KS M 2252	·제조회사별 ·제품규격마다 ·반입시마다	
	연화점		KS M 2250		
	신도		KS M 2254		
	증발질량 변화율		KS M 2255		
	침입도지수		KS M 2252		
	톨루엔 가용분		KS M 2204		
	인화점		KS M 2010		
유화 아스팔트 (KS M 2203)	앵글러도(점도)		KS M 2203	·제조회사별 ·제품규격마다 ·반입시마다	종류, 용도별 구분적용
	체잔류분 질량				
	부착도				

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
	골재 피막도				
	조립도 골재혼합성				
	밀입도 골재 혼합성				
	흙덩어리 골재 혼합성 질량				
	시멘트 혼합성 질량				
	입자의 전하				
	증발잔류분 질량				
	증발 잔류물	침입도			
		신도			
		톨루엔 가용분 질량			
저장안정도					
동결안정도					
플랜트혼합물	혼합물 온도		온도계에 의함	·운 반차량마다	
	역청함유량		KS F 2354	·1일 1회 이상	
	체가름		KS F 2502		
	마찰안정도		KS F 2337		
	피막박리		KS F 2355	·필요시마다	
혼합물의 포설	밀도		KS F 2353	·1일 1회 이상	
	두께		KS F 2367	·포설 1층당 30아르마다	
	평탄성	종방향	KS F 2373	·차로마다 전구간	7.6m 측정기
			3.0m 측정기	·차로마다 전구간	7.6m 측정기사용 불가능시
		횡방향	직선자	·200미터마다	측정기사용 불가능시

(3) 기 타

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
콘크리트포장	평탄성	종방향	KS F 2373	·차로마다 전구간	7.6m 측정기
			3.0m 측정기	·차로마다 전구간	7.6m 측정기 사용 불가능시
		횡방향	직선자	·200미터마다	측정기사용불 가능시
미끄럼방지 포장용 골재	흡수율		KS F 2503	·골재원마다 ·재질이 변할 때마 다	
	입도		KS F 2502		
	마모율		KS F 2508		
	유해물 함유량		KS F 2515		
	점토, 점토괴, 연한석편				
미끄럼방지 포장(수지)	프 라 이 머	밀도(23℃)	KS M ISO 2811-1	·제조회사별 ·제품규격마다	
		점도(25℃)	KS M ISO 2555		
		VOC 함량			
		가사시간(25℃)	AASHTO T237		
	레 진	밀도(23℃)	KS M ISO 2811-1		
		점도(25℃)	KS M ISO 2555		
		VOC 함량			
		건조시간(경화,25℃)	KS M 5000		
		가사시간(25℃)	AASHTO T237		
		인장강도	도로공사표준시방서		
		신율	15-15-2		
		촉진내후성(300시간)	KS M 5000		
	슬 러 리	흡수율	KS F 2476		
		마모율(50만회)	EN 1436, EN 13197		
		미끄럼저항	ASTM E303		
		건조시간(고화,25℃)	KS M 5000		
		압축강도(24시간)	ASTM C109		
		접착강도(20℃)	KS F 2476		
콘크리트 포장용 신축이음채움재 (줄눈판) (KS F 2538)	치수, 단위무게		KS F 2471	·제조회사별 ·제품규격마다	
	압축력				
	돌출				
	돌출의 회복				
	흡수율				
	아스팔트 함유량				
	노화시험				

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
콘크리트 포장용 주입줄눈재	아 스 팔 트 계	콘침입도	ASTM D 6690	·제조회사별 ·제품규격마다	
		흐름성			
		접착성			
		원상회복률			
		노화시험후회복률			
		아스팔트 호환성			
	실 리 콘 계	유동성	ASTM D 2202		
		성형율	ASTM C 1183		
		불 점착성	ASTM C 679		
		접착성	ASTM D 5893		
		경도	ASTM C 661		
		흐름성	ASTM D 5893		
		최대신장율	ASTM D 412(C)		
		인장력			
		축진내후성	ASTM C 793		
		복원력	ASTM D 5893		
		줄눈움직임허용치	ASTM C 7 19-93		
포장용 콘크리트 평판 (KS F 4001)	모르타 르층 평판	모양 및 치수	KS F 4001	·제조회사별 ·종류 및 호칭을 달 리할 때 1,000개 또는 그 단위마다	
		휨강도 하중			
		휨강도			
		흡수율			
		투수계수			
		표면층 두께			
	인조석 층평판	모양 및 치수			
		휨강도 하중			
		휨강도			
		흡수율			
		표면층 두께			
투수성 아스팔트 혼합물 (KS F 2385)	안정도		KS F 2385	·제조회사별 ·1일 1회 이상	
	흐름값				
	공극률				
	투수계수				
보·차도용 콘크리트 인터로킹 블록 (KS F 4419)	보통 블록	겉모양 및 치수	KS F 4419	·제조회사별 ·10,000개 미만 :5 개 ·10,000개 이상 100,000개 미만:10 개 ·100,000개 초과 :50,000개마다 5 개씩 추가	
		휨강도			
		흡수율			
		유색층 두께			
	투수성 블록	겉모양 및 치수			
		휨강도			
		투수계수			
		유색층 두께			
보차도 포장용 판석	겉모양, 모양 및 치수		KS F 2530-1	·제조회사별 ·10,000개 미만 :5개	

종별	시험종목		시험방법	시험빈도	비고
(KS F 2530-1)	휨강도			·10,000개 이상 100,000개 미만 :10개 ·100,000개 초과 :50,000개마다 5개씩 추가	
	흡수율				
콘크리트 경계블록 (보·차도용) (KS F 4006)	겉모양, 모양 및 치수		KS F 4006	·제조회사별 ·호칭 및 길이를 달리 할 때 1,000매 또는 그 단수마다	
	휨강도				
	흡수율				
	표면층 두께				
도로표지용 도로 (KS M 6080)	1종(상 온형), 2종(수 용성), 3종(가 열형)	용기내에서의 상태	KS M 5000-2011	·제조회사별 ·제품규격마다	
		불점착 건조성	KS M 6080		
		열안정성			
		도막의 겉모양			
		45도,0도 확산반사율			
		은폐율			
		블리딩성,내마모성			
		축진 내후성			
		내수성,내알칼리성			
		냉동안정성			
		비휘발분	KS M ISO 3251		
		안료분	KS M 5000-2111		
		내세척성	KS M 5000-3351		
		색상	KS M 5000-3011		
		납, 카드뮴	KS M 6080		
	4종(용 착식)	밀도, 연화점	KS M 6080		
		불점착 건조성			
		도막의 겉모양			
		황색도	KS M 5000-3211		
		45도,0도 확산반사율	KS M 5000-3121		
		내마모성,압축강도	KS M 6080		
		내알칼리성			
		비휘발분	KS M ISO 3251		
		축진내후성	KS M 6080		
		납, 카드뮴			
		비휘발전색제분	KS M 5000-3011		
		색상			
		열안정성	KS M 6080		
		유리알 함유량			
		유리알 겉모양, 모양			
도로표지 도로용 유리알 (KS L 2521)	밀도, 입도		KS F 4419	·제조회사별 ·제품규격마다	
	겉모양				
	굴절률, 내구성				
교량지지용 탄성받침 (KS F 4420)	재 료	인장강도	KS M 6518	·제조회사별 ·제품규격마다	
		파단신장률	KS M 6783		
		인열저항			

종별	시험종목			시험방법	시험빈도	비고				
		영구압축줄음		KS M 6518						
		축진노화								
		오존저항								
	완 제 품	전단 응력	대기온도	KS F 4420						
			저온							
			노화후							
		전단 부착	대기온도							
			노화후							
		압축강도								
		반복압축재하								
		정적 회전	복원모멘트							
			편심재하							
오존저항										
교량 지지용 포트받침 (KS F 4424)	고 무 판	인장강도		KS F 4424	·제조회사별 ·제품규격마다					
		신장률								
		경도								
		노 화 후	경도변화							
			인장강도변화율							
			신장률 변화율							
		압축영구줄음을								
	오존균열시험									
	PT PE 판	인장강도								
		신장률								
		밀도								
	완 제 품	재하시험								
		내구성시험								
	교량용 신축 이음장치	고 무	인장시험				KS F 4425	·제조회사별 ·제품규격마다		
			경도시험							
인열시험										
노화시험										
압축영구 줄음을 시험										
오존균열 시험										
강 재		항복점 또는 내력		KS D 3503						
		인장강도								
		연신율								
		굽힘성								
제 품		수축신장시험		KS F 4425						
		피로반복시험								
PC콘		인장 및 압축			해당 공사시방서	·제조회사별 ·제품규격마다				
폴리염화비닐 지수판		걸모양, 치수			KS M 3805	·제조회사별 ·제품규격마다				
		밀도								

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고
(KS M 3805)	경도			
	인장강도 및 인장변형			
	노화성			
	내약품성			
	유연온도			
이중벽 고밀도 폴리에틸렌관 (KS M 3500)	겉모양, 치수	KS M 3500	·제조회사별 ·제품규격마다	
	원강성계수			
	편평시험			
	연결부 수밀시험			
	회분			
터널용 방수시트	겉모양, 치수	KS F 4911	·제조회사별	
	인장성능			
	합 인열성능			
	성 온도 의존성			
	고 가열신축성상			
	분 열화처리후의 인장성능			
	자 신장시의 열화성상			
	계 접합성상			
	접합인장성능(복합시트 경우)			
	겉모양	KS F 4917	·제조회사별 ·제품규격마다 ·7,000제곱미터마 다 ·재질변화시마다	
	치수 및 제품의 단위면 적무게			
	인장강도			
	신장률			
	항장적			
	인열성능			
	내열성능			
	내피로성능			
	치수안정성			
	접합성능			
	내움폭패임 성능			
	굴곡성능(무처리,가열후)			
교면용 방수시트 (KS F 4931)	전단 접착 성능	KS F 4931	·제조회사별 ·제품규격별	
	인장 접착 강도			
	내투수성			
	내열 치수 안정성			
	저온 굴곡성			
	접합 강도			

종별	시험종목	시험방법	시험빈도	비고	
	내피로성				
	내균열성				
	염화 이온 침투	KS F 2711			
	인장 성능	KS F 4917			
	내음폭 패임 성능				
	치수				
교면용 도막 방수재 (KS F 4932)	겉모양	KS F 4932	·제조회사별 ·제품규격별		
	전단 접착 성능				
	인장 접착 강도				
	내투수성				
	내열 치수 안정성				
	내피로성				
	내균열성	KS M 5000-2421			
	작업성				
	불휘발분				KS M ISO 3251
	지축 건조 시간				KS M 5000-2511
	인장 성능				KS F 3211
	염화 이온 침투 저항성				KS F 2711
	내음폭 패임 성능				KS F 4917

마 . 골 재 채 취 료

2015 하천골재 원석대

<전라북도>

<'01~'15>

구 분		골재 원석대 (원/m³)			비 고
		모 래	자 갈	막자갈	
평균액	원석대	1,746 (1,746) <1,573>	1,616 (1,616) <1,260>	1,407 (1,407) <1,048>	※'15년 동결
도시 지역	전주시	1,846	1,744	1,436	'07~'15 동결 ('06) 인상 <'01~'05> 동결
	군산시	(1,846)	(1,744)	(1,436)	
	익산시	<1,662>	<1,500>	<1,200>	
	완주군				
서남부 지역	정읍시	1,867	1,621	1,477	
	김제시	(1,867)	(1,621)	(1,477)	
	고창군	<1,800>	<1,250>	<1,068>	
	부안군				
동부 산악 지역	진안군	1,529	1,499	1,313	
	무주군	(1,529)	(1,499)	(1,313)	
	장수군	<1,350>	<1,088>	<1,050>	
기타 내륙 지역	남원시	1,744	1,600	1,405	
	임실군	(1,744)	(1,600)	(1,405)	
	순창군	<1,481>	<1,200>	<875>	

바. 임금적용요령 및 노임단가

임금 적용 요령

1. 시중임금 적용 근거

○ 「국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행규칙」 제7조

- ① 제6조제1항에 따른 원가계산을 할 때 단위당 가격은 다음 각 호의 어느 하나에 해당하는 가격을 말하며, 그 적용순서는 다음 각 호의 순서에 의한다.
1. 거래실례가격 또는 「통계법」 제15조에 따른 지정기관이 조사하여 공표한 가격. 다만, 기획재정부 장관이 단위당 가격을 별도로 정한 경우 또는 각 중앙관서의 장이 별도로 기획재정부장관과 협의하여 단위당 가격을 조사·공표한 경우에는 해당 가격
 2. 제10조제1호 내지 제3호의 1의 규정에 의한 가격
- ② 각 중앙관서의 장 또는 계약담당공무원은 제1항제1호에 따른 가격을 적용함에 있어 다음 각 호의 어느 하나에 해당하는 경우에는 해당 노임단가에 그 노임단가의 100분의 15 이하에 해당하는 금액을 가산할 수 있다.
1. 「국가기술자격법」 제10조에 따른 국가기술자격 검정에 합격한 자로서 기능계 기술자격을 취득한 자를 특별히 사용하고자 하는 경우
 2. 도서지역(제주특별자치도를 포함한다)에서 이루어지는 공사인 경우

○ 「지방자치단체를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행규칙」 제7조

- ① 제6조제1항에 따른 원가계산을 할 때 단위당 가격은 다음 각 호의 어느 하나의 가격을 말하며, 그 적용 순서는 다음 각 호의 순서에 따른다.
1. 거래실례가격 또는 「통계법」 제15조에 따른 통계작성지정기관이 조사하여 공표한 가격. 다만, 행정자치부장관이 단위당 가격을 별도로 정한 경우 또는 지방자치단체의 장이 별도로 행정자치부장관과 협의하여 단위당 가격을 조사·공표한 경우에는 해당 가격을 말한다.
 2. 제10조제1호부터 제3호까지의 규정 중 어느 하나에 따른 가격
- ② 지방자치단체의 장 또는 계약담당자는 제1항제1호에 따른 가격을 적용할 때 다음 각 호의 어느 하나에 해당하는 경우에는 해당 노임단가에 그 노임단가의 100분의 15 이하에 해당하는 금액을 가산할 수 있다.
1. 「국가기술자격법」 제10조에 따른 국가기술자격 검정에 합격한 사람으로서 기능계 기술자격을 취득한 사람을 특별히 사용하려는 경우
 2. 도서지역(제주특별자치도를 포함한다)에서 이루어지는 공사의 경우

2. 노무비지수 정의

○ 조사·공표된 해당직종의 평균치

※ 기획재정부 회계예규 “정부입찰·계약집행기준” 제68조(지수조정율 및 용어의 정의) 제3호
및 행정안전부 예규 “물가변동 조정률 산출요령” 제3조(지수조정률 및 용어의 정의) 제3호

3. 임금 적용 시점

○ 2015. 1. 1

4. 참고사항

☐ 원가계산에 의한 예정가격 작성 시 시중임금단가 적용에 참고할 사항

<재경원 문서번호 회계 45101-45(1995.1.13) 발체>

가. 공표된 시중노임단가는 1일 8시간을 기준으로 한 것이며, 다만 산업안전보건법 제46조 및 동법 시행령 제32조의8에 규정된 작업에 종사하는 직종(잠수부)은 1일 6시간을 기준으로 한 것임.

나. 공표된 시중노임단가는 사용자가 근로의 대가로 노동자에게 일급으로 지급하는 기본급여액임. 따라서 근로기준법에서 규정하고 있는 제수당, 상여금 및 퇴직급여충당금은 시중노임단가를 기준으로 하여 회계예규인 “원가계산에 의한 예정가격작성준칙”(현 “예정가격작성기준”)의 정한 바에 따라 계상하여야 함.

다. 조사기관이 조사·공표하지 않은 직종은 조사기관이 조사·공표한 유사한 직종의 시중노임단가에 준하여 적용할 수 있음.

라. 조사기관이 조사·공표한 당해직종의 시중노임단가가 없는 년도(또는 시기)의 경우에는 전후년도(또는 시기)의 당해직종의 시중노임단가에 그간의 전체 평균시중노임단가 증가율을 적용하여 해당년도(또는 시기)의 당해직종의 노임단가를 산정할 수 있음.

☐ 2010년 하반기 임금 공표시 직종 통합·폐지 등에 따른 「품목조정률에 의한 계약금액 조정시 물가변동 당시 노임단가산정방법」

<기획재정부 문서번호 회계제도과-542(2010.4.5) 발체>

가. 통합후 존속하는 19개 직종의 물가변동 당시 노임단가는 “’10.1.1 이후 당해직종 노임단가” 적용

나. 통합후 소멸되는 25개 직종의 물가변동 당시 노임단가는 “입찰당시(또는 직전조정일 당시)의 당해직종 노임단가 x (1 + ’10.1.1 이전 당해직종 노임 증감률 + ’10.1.1 이후 당해 직종부문 전기대비 평균노임 증감률)” 적용

다. 폐지되는 10개 직종의 물가변동 당시 노임단가는 “입찰당시(또는 직전조정일당시)의 당해직종 노임단가 $\times$ (1 + '10.1.1 이전 당해직종 노임 증감률 + '10.1.1 이후 당해 직종부문 전기대비 평균노임 증감률)” 적용

라. 명칭이 변경된 13개 직종의 물가변동 당시 노임단가는 “'10.1.1 이후 명칭이 변경된 당해직종 노임단가” 적용

- 다만, 노임조사기준도 함께 변경된 시험관련기사, 산업기사, 기능사의 경우는“입찰당시(또는 직전조정일당시)의 당해직종 노임단가 $\times$ (1 + '10.1.1 이전 당해직종 노임 증감률 + '10.1.1 이후 당해 직종부문 전기대비 평균노임 증감률)” 적용

마. 참고사항

① “당해직종 노임단가”란 「건설업 임금실태조사 보고서」 상의 ‘개별직종 노임단가’를 말함

② “당해 직종부문 평균노임”이란 「건설업 임금실태조사 보고서」 상의 일반공사, 광전자, 문화재, 원자력, 기타부문에 대한 각각의 평균노임을 말함

③ 건설직종 명칭·직종수 조정내역

- 통합후 존속하는 직종(19개 직종) :

보통인부, 특별인부, 조력공, 비계공, 형틀목공, 철근공, 철공, 철판공, 철골공, 용접공(변경전 : 용접공(일반)), 콘크리트공, 준설선기관사, 조적공, 덕트공, 플랜트배관공, 플랜트제관공, 광케이블설치사, H/W시험사, S/W시험사

- 통합후 소멸되는 직종(25개 직종) :

선부, 갯부, 조립인부, 특수비계공, 동발공(터널), 절단공, 용접공(철도), 노즐공, 준설선기관장, 준설선전기사, 보통선원, 고급선원, 치장벽돌공, 함석공, 창호목공, 샷시공, 기계공, 기계설치공, 원자력배관공, 원자력제관공, 특급원자력비파괴시험공, 고급원자력비파괴시험공, 광통신설치사, H/W설치사, CPU시험사

※ 통합 및 명칭변경 직종

○ 통합직종

연 번	당 초	통합직종명	연 번	당 초	통합직종명
1	선부+보통인부	보통인부	12	치장벽돌공+조적공	조적공
2	갱부+특별인부	특별인부	13	함석공+덕트공	덕트공
3	조림인부+조력공	조력공	14	창호목공+샷시공	창호공
4	특수비계공+비계공	비계공	15	기계공+기계설치공	기계설비공
5	동발공(터널)+형틀목공	형틀목공	16	원자력배관공 +플랜트배관공	플랜트배관공
6	절단공	철근공 철공 철판공 철 골공으로 각각 통합	17	원자력제관공 +플랜트제관공	플랜트제관공
7	용접공(일반)+용접공(철도)	용접공	18	특급원자력비파괴시험공 +고급원자력비파괴시험공	비파괴시험공
8	노즐공+콘크리트공	콘크리트공	19	광통신설치사 +광케이블설치사	광케이블설치사
9	준설선기관장	준설선기관사	20	H/W설치사+H/W시험사	H/W시험사
10	준설선전기사		21	CPU시험사+S/W시험사	S/W시험사
11	보통선원+고급선원	선원		-	

○ 직종명칭 변경

연 번	당 초	변경 명칭	연 번	당 초	변경 명칭
1	보링공(지질조사)	보링공	8	원자력계장공	플랜트계장공
2	목도	인력운반공	9	원자력덕트공	플랜트덕트공
3	건설기계운전기사	건설기계운전사	10	원자력보온공	플랜트보온공
4	운전사(운반차)	화물차운전사	11	시험관련기사	특급품질관리원
5	운전사(기계)	일반기계운전사	12	시험관련산업기사	고급품질관리원
6	원자력특별인부	플랜트특별인부	13	시험관련기능사	초급품질관리원
7	원자력케이블전공	플랜트케이블전공	-		

개 별 직 종 노 임 단 가

(단위 : 원)

공 표 일		2015.1.1	2014.9.1	2014.1.1	2013.9.1
번 호	직 종 명				
1001	작 업 반 장	108,086	109,664	105,826	105,174
1002	보 통 인 부	87,805	86,686	84,166	83,975
1003	특 별 인 부	108,245	106,569	102,334	100,936
1004	조 력 공	98,132	99,380	103,497	101,122
*1005	제 도 사	113,453	110,834	108,774	101,657
1006	비 계 공	158,014	153,958	149,852	150,673
1007	형 틀 목 공	151,091	143,562	132,373	132,235
1008	철 근 공	140,157	137,204	128,252	127,758
1009	철 공	138,946	134,827	132,283	123,225
1010	철 판 공	120,603	124,199	124,319	121,590
1011	철 골 공	132,746	129,299	126,237	130,770
1012	용 접 공	134,516	129,940	129,095	128,244
1013	콘 크 리 트 공	139,853	131,474	125,217	123,616
1014	보 링 공	111,074	106,648	104,870	100,791
1015	착 압 공	103,874	104,951	96,782	97,004
1016	화 약 취 급 공	137,626	136,494	126,338	126,015
1017	할 석 공	119,672	119,120	112,398	116,402
1018	포 설 공	110,430	110,164	103,648	100,604
1019	포 장 공	121,878	117,562	112,897	113,536
*1020	잠 수 부	179,574	185,400	166,216	158,273
1021	조 적 공	125,105	119,163	122,344	120,532
1022	견 출 공	126,819	121,588	115,792	117,866
1023	건 축 목 공	139,327	133,609	123,567	123,200
1024	창 호 공	132,695	126,072	128,451	121,799
1025	유 리 공	123,257	123,299	117,474	116,298
1026	방 수 공	101,093	98,523	91,971	92,902
1027	미 장 공	140,811	135,353	129,924	123,123
1028	타 일 공	133,837	132,287	126,339	130,375
1029	도 장 공	122,128	121,900	115,265	114,929
1030	내 장 공	135,112	129,598	126,011	124,831

공 표 일		2015.1.1	2014.9.1	2014.1.1	2013.9.1
번 호	직 중 명				
1031	도 배 공	116,098	112,571	108,172	103,928
*1032	연 마 공	114,286	113,333	104,643	103,896
1033	석 공	138,838	135,109	128,136	133,267
1034	출 눈 공	104,254	102,821	99,267	99,219
1035	관 널 조 립 공	122,968	118,192	122,756	119,474
1036	지 붕 잇 기 공	122,862	122,074	118,788	118,435
1037	벌 목 부	123,948	122,125	115,303	114,201
1038	조 경 공	124,463	119,232	113,331	113,194
1039	배 관 공	116,622	117,068	108,729	112,679
1040	배 관 공 (수 도)	129,775	137,091	129,456	133,005
1041	보 일 러 공	122,300	119,278	113,314	111,174
1042	위 생 공	114,023	113,837	112,110	105,651
1043	덕 트 공	108,388	105,056	100,659	100,200
1044	보 온 공	101,978	106,975	105,408	107,815
*1045	인 력 운 반 공	98,311	97,436	91,429	93,747
*1046	케 도 공	104,040	103,369	-	108,682
1047	건 설 기 계 조 장	106,921	106,163	101,301	100,397
1048	건 설 기 계 운 전 사	123,642	121,654	112,268	114,259
1049	화 물 차 운 전 사	115,755	111,861	105,175	105,884
*1050	일 반 기 계 운 전 사	88,379	90,954	-	89,737
1051	기 계 설 비 공	114,481	112,867	106,812	107,755
*1052	준 설 선 선 장	123,810	118,056	-	116,571
*1053	준 설 선 기 관 사	117,463	111,883	110,167	100,290
*1054	준 설 선 운 전 사	104,482	99,884	-	98,425
*1055	선 원	107,255	102,894	100,991	93,160
1056	플 랜 트 배 관 공	199,445	191,518	184,655	180,976
1057	플 랜 트 제 관 공	169,175	159,019	151,437	149,292
1058	플 랜 트 용 접 공	192,353	191,416	189,801	182,147
*1059	플 랜 트 특 수용 접 공	225,221	216,240	200,635	203,604
1060	플 랜 트 기 계 설 치 공	185,554	189,035	182,205	190,147

공 표 일		2014.1.1	2013.9.1	2013.1.1	2012.9.1
번 호	직 종 명				
1061	플 랜 트 특 별 인 부	118,883	116,557	108,090	102,645
1062	플 랜 트 케 이 블 전 공	182,762	174,054	167,857	160,969
*1063	플 랜 트 계 장 공	177,113	169,175	157,124	154,515
*1064	플 랜 트 덕 트 공	131,657	-	-	-
*1065	플 랜 트 보 온 공	171,547	165,375	151,459	149,843
1066	제 철 축 로 공	225,000	230,603	255,951	275,263
1067	비 파 괴 시 험 공	202,305	196,403	184,376	181,152
*1068	특 급 품 질 관 리 원	124,954	123,169	117,460	119,477
*1069	고 급 품 질 관 리 원	101,427	100,414	97,066	97,623
*1070	중 급 품 질 관 리 원	96,934	91,909	88,837	89,894
*1071	초 급 품 질 관 리 원	84,739	84,561	86,364	85,278
1072	지 적 기 사	210,950	211,122	196,139	193,114
1073	지 적 산 업 기 사	175,205	176,646	173,201	168,906
1074	지 적 기 능 사	149,139	149,064	151,646	141,524
1075	내 선 전 공	145,901	144,239	135,106	134,897
1076	특 고 압 케 이 블 전 공	246,203	243,173	237,241	230,335
1077	고 압 케 이 블 전 공	219,958	217,218	205,729	188,200
1078	저 압 케 이 블 전 공	179,717	173,655	163,808	162,923
1079	송 전 전 공	344,087	342,661	341,541	332,019
1080	송 전 활 선 전 공	374,490	373,352	372,088	367,817
1081	배 전 전 공	237,193	232,495	216,877	214,518
1082	배 전 활 선 전 공	352,345	349,284	345,506	341,528
1083	플 랜 트 전 공	182,761	177,610	163,491	158,613
1084	계 장 공	156,673	152,177	148,981	145,900
1085	철 도 신 호 공	185,464	183,404	175,048	168,896
1086	통 신 내 선 공	143,290	138,712	129,963	128,024
1087	통 신 설 비 공	151,363	149,755	137,172	136,710
1088	통 신 외 선 공	193,017	184,490	174,902	173,041
1089	통 신 케 이 블 공	223,853	223,084	210,204	209,638
1090	무 선 안 테 나 공	178,124	176,534	164,612	156,739
*1091	석 면 해 체 공	105,370	99,818	97,473	93,868

공 표 일		2014.1.1	2013.9.1	2013.1.1	2012.9.1
번 호	직 종 명				
2001	광 케 이 블 설 치 사	226,062	223,842	214,819	213,445
2002	H / W 시 험 사	196,712	194,224	191,839	191,461
2003	S / W 시 험 사	218,372	215,253	211,502	207,425
3001	도 편 수	262,142	236,222	224,975	204,917
*3002	드 잡 이 공	203,735	203,833	184,113	168,500
3003	한 식 목 공	168,479	161,551	146,007	141,103
*3004	한 식 목 공 조 공	122,875	123,791	113,741	111,298
3005	한 식 석 공	189,313	179,488	165,635	156,226
3006	한 식 미 장 공	139,425	134,752	127,502	124,978
3007	한 식 와 공	197,938	192,090	188,315	176,307
*3008	한 식 와 공 조 공	147,986	148,319	148,018	142,699
*3009	목 조 각 공	141,279	141,176	-	135,932
*3010	석 조 각 공	186,667	186,191	-	-
**3011	특 수 화 공	-	-	-	200,625
*3012	화 공	160,000	156,938	141,172	141,010
4001	원 자 력 플 랜 트 전 공	198,348	191,525	174,547	170,961
4002	원 자 력 용 접 공	197,483	183,937	172,174	167,617
4003	원 자 력 기 계 설 치 공	195,206	189,975	176,595	172,326
4004	원 자 력 품 질 관 리 사	233,236	227,463	196,636	192,265
5001	통 신 관 련 기 사	179,003	174,039	165,315	158,648
5002	통 신 관 련 산 업 기 사	165,872	163,285	156,769	155,584
5003	통 신 관 련 기 능 사	145,107	143,507	136,086	133,039
5004	전 기 공 사 기 사	150,348	145,542	141,540	137,191
5005	전 기 공 사 산 업 기 사	134,482	134,188	126,445	124,244
5006	변 전 전 공	186,606	182,511	176,596	170,049
*5007	코 킹 공	105,115	110,360	111,902	110,727

주) 「*」 표시 직종은 조사현장수가 5 개미만 직종임

「**」 표시 직종은 조사되지 않은 직종이므로 그 적용은 앞의 '이용 상의 주의사항'을 참고하시기 바랍니다

사. 기 계 경 비

기계경비 산출내역(조달청 2015 시설공사 기초단가 공지)

1. 기준환율 : 매매기준환율 - 2015. 1. 2 기준(조달청 발표)

o USD 기준환율 : 1,099원 / \$

2. 인 건 비

o 건설기계운전사 : 123,642원/일

o 건설기계조장 : 106,921원/일

o 일반기계운전사 : 88,379원/일

3. 재료비 (V.A.T 별도) - 2015. 1. 2 기준(조달청 발표)

o 무연휘발유 : 1,399원/L

o 저유황경유 : 1,223원/L

o B-B중유 : 744원/L

4. 시간당 노임 산출

o 건설기계운전사 : $123,642 \times 1/8 \times 16/12 \times 25/20 = 25,759\text{원/hr}$

o 건설기계조장 : $106,921 \times 1/8 \times 16/12 \times 25/20 = 22,276\text{원/hr}$

o 일반기계운전사 : $88,379 \times 1/8 \times 16/12 \times 25/20 = 18,413\text{원/hr}$

3. 수량 산출 요령

가. 토 공

□ 설계 적용요령

1. 흙 및 암의 분류

1) 관련기준

- 한국산업표준(KSF 2302, 2303, 2324)
- 도로설계편람(2012. 04, 국토해양부)

2) 흙의 분류

(1) 분류방법

흙의 분류는 원칙적으로 흙의 공학적 분류방법(KSF 2324)인 통일 분류법에 따른다.

(2) 통일 분류법

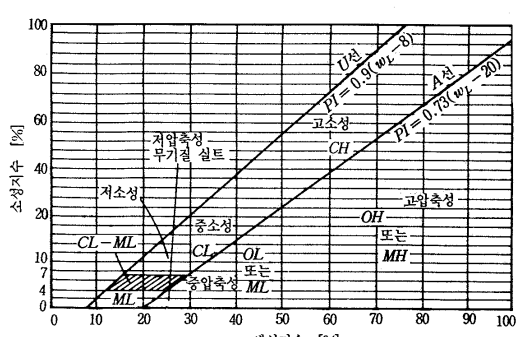
① 개 요

통일 분류법은 흙의 입도시험방법(KSF 2302), 흙의 액·소성한계 시험방법(KSF 2303)에 따른 시험결과를 근거로 분류하는 것으로서 흙의 종류를 2개의 로마문자 조합으로 나타낸다.

② 분류 기호의 설명

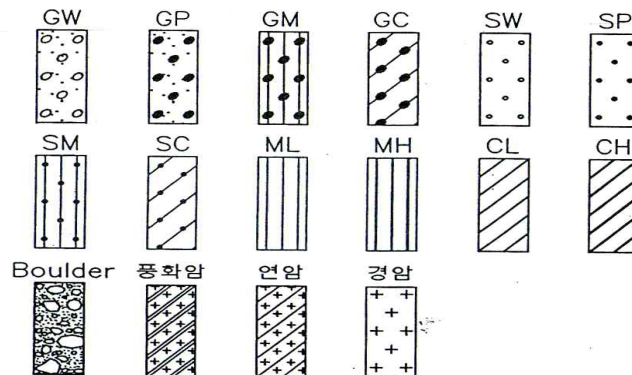
제1문자	흙의 종류	제2문자	흙의 상태
G	자갈(gravel)	조립토 W	입도양호(well graded)
S	모래(sand)	P	입도불량(poorly graded)
M	실트(스웨덴어의 Mo)	C	비소성 또는 저소성 세립분
C	점토(clay)	M	소성의 세립분
O	유기질의 점토 및 실트(organic)	세립토	
Pt	압축성이 큰 유기질(peat)	L	소성이 작음(LL < 50)
		H	소성이 큼(LL > 50)

③ 통일분류법에 의한 흙의 공학적 분류방법 (KS F 2324)

구 분			분류 기호	대 표 명	분 류 방 법							
조립토 (0.075mm체 통과율 50% 이하)	자 갈 (4.75mm체 통과율 50% 이하)	깨끗한 자갈	GW	입도분포 양호한 자갈, 자갈 모래 혼합토	입도곡선으로 모래 와 자갈의 비율을 결정	$C_u = \frac{D_{60}}{D_{10}} > 4, C_c = \frac{(D_{30})^2}{D_{10} \times D_{60}} = 1 \sim 3$						
			GP	입도분포 불량한 자갈, 자갈 모래 혼합토		GW 분류기준에 맞지 않는 경우						
		세립분을 함유한 자갈	GM	실트질 자갈, 자갈 모래 실트 혼합토		세립분(0.075mm이 하)의 백분율에 따 라 다음과 같이 분 류	소성도에서 A선 아래 또는 $PI < 4$	소성도에서 사선 부분은 이중기호 로 분류				
			GC	점토질 자갈, 자갈 모래 점토 혼합토			소성도에서 A선 위 또 는 $PI > 7$					
	모 래 (4.75mm 체 통과율 50% 이상)	깨끗한 모래	SW	입도분포 양호한 모래, 자갈섞인 모래	5% 이하 : GW, GP, SW, SP 5%~12% : 경계선에서 이중기호 사용	$C_u = \frac{D_{60}}{D_{10}} > 6, C_c = \frac{(D_{30})^2}{D_{10} \times D_{60}} = 1 \sim 3$						
			SP	입도분포 불량한 모래, 자갈섞인 모래		SW 분류기준에 맞지 않는 경우						
		세립분을 함유한 모래	SM	실트질 모래, 실트섞인 모래	12% 이상 : GM, GC, SM, SC	소성도에서 A선 아래 또는 $PI < 4$	소성도에서 사선부분은 이중기호로 분류					
			SC	점토질 모래, 점토섞인 모래		소성도에서 A선 위 또는 $PI > 7$						
			세립토 (0.075mm체 통과율 50% 이상)	실트 및 점토 (액성한계 < 50%)		ML		무기질 점토, 극세사, 암분, 실트 및 점토질 세사				
						CL		저-중소성의 무기질 점토, 자갈섞인 점토, 모래섞인 점토, 실트섞인 점토, 점성이 낮은 점토				
OL	저소성 유기질점토, 유기질 실트 점토											
실트 및 점토 (액성한계 > 50%)		MH		무기질 실트, 운모질 또는 구조질 세사 또는 실트, 탄성있는 실트								
		CH		고소성 무기질 점토, 점질 많은 점토								
		OH		중 또는 고소성 유기질 점토								
유 기 질 토		pt		이탄토 등 기타 고유기질토	소성도 주) C_u : 균등계수, C_c : 곡률계수, PI : 소성지수(%)							

주) C_u : 균등계수, C_c : 곡률계수, PI : 소성지수(%)

④ 토질주상도 SYMBOL



2) 토공을 위한 암반 분류

- (1) 국내에서는 강도에 의한 분류(극경암, 경암, 보통암, 연암, 풍화암)가 널리 사용됨
- (2) 토공을 위한 암반분류는 절취방법의 선택 및 절취시공 단가를 산정하기 위하여 시공의 난이도에 따라 암석의 강도를 기준으로 토사, 리핑암, 발파암으로 분류한다.
- (3) 설계에서 토사, 리핑암, 발파암의 구분은 현지답사, 시추조사, 공사기록의 조사, 탄성과 탐사 등의 항목을 검토하여 결정함
- (4) 시추조사 시는 위치 및 빈도, 코아시료의 관찰, 코아회수율 및 ROD, 표준관입시험 결과, 일축압축강도 등을 유의하여 시행한다.
- (5) 토사, 리핑암, 발파암의 구분은 시공성을 충분히 검토한 후에 다음과 같이 분류한다
 - ① 토층과 리핑암의 경계를 시추자료로 판단할 때, N치가 50일때 10cm를 경계로 하여 더 많이 관입하면 도저로 굴착이 가능한 토층으로 구분하고, 더 적게 관입하면 리핑암으로 구분한다.
 - ② 리핑암과 발파암의 경계를 시추자료로 판단할 때, T.C.R이 20% 이하(NX기준)로 불량하고, R.Q.D가 10% 이하(NX기준)이면 발파보다 리핑작업이 유리하므로 리핑암으로 구분한다. 또한, 리핑암과 발파암은 암반의 굴착특성을 결정하는 불연속면의 발달빈도와 탄성과속도를 기준으로 하여 다음 표에 따라 구분한다.

<토사, 리핑암, 발파암의 구분>

구 분		토 사	리 핑 암	발 파 암
표준관입시험(N치)		50/10 미만	50/10 이상	
불연속면의 발달빈도	BX크기	-	TCR=5%이하이고 RQD=0%정도	TCR=5~10%이상이고 RQD=5%이상
	NX크기	-	TCR=25%이하이고 RQD=10%정도	TCR=25%이상이고 RQD=10%이상
탄성과속도	A 그룹	700m/sec미만	700~1,200m/sec	1,200m/sec이상
	B 그룹	1,000m/sec미만	1,000~1,800m/sec	1,800m/sec이상
A 그룹 암종 : 편마암, 사질편암, 녹색편암, 석회암, 안산암, 현무암, 유문암, 감람암, 화강암 B 그룹 암종 : 흑색편암, 휘록응회암, 셰일, 이암, 응회암, 집괴암				

※ · TCR : 코아회수율 · RQD : 암반양호도 · BX : 직경 58mm · NX : 직경 74mm

2. 조사 및 시험

1) 관련기준

- 국토설계업무매뉴얼-토질조사 및 시험기준(2008. 12, 국토해양부)
- 건설공사 비탈면 설계기준(2011. 12, 국토해양부)
- 도로설계편람(2012. 04, 국토해양부)

2) 현장조사 및 시험

① 기본설계

조사위치		조사항목	조사빈도	조사심도	비 고
쌓기부	일반 구간	핸드오거	300m	3~5m	-전답토 통과 구간 -지반상태 변화가 예상되는 곳은 추가 시행
	연약 지반	핸드오거	200m	3~5m	-지반상태 변화가 예상되는 곳은 추가 시행
		시추조사	개소당 2공 이상	풍 화 잔 류 토 층 N=30 까지 또는 지지층(풍화암)확인	-SPT(1.0m 간격) -지하수위조사
		자연시료채취	공당 1개소 이상	필요깊이	시추공 5m마다 채취
		베인시험	800m	-연약층 전심도 -5m마다	최소 2개소
		콘관입시험	200m	-연약층 전심도 -5m마다	
		간극수압소산시험	400m	-연약층 전심도 -5m마다	-1회/CPTu 2회
깎기부	깎기	지표지질조사	깎기부 전체 길이	-	
		시추조사	깎기높이 20m 이상 비탈면인 경우 1개소 이상(길이 200m이상 1개소 추가)	계획고하 2m(단, 1개소에 2공 이상 시추하는 경우는 1공 외는 경암 2m가 계획고 위에서 출현하면 종료)	-불안정요인 ¹⁾ 을 갖는 비탈면으로써 횡단 지층상태 변화가 심할 것으로 예상되는 구간으로 1개소당 횡단 방향으로 1공씩 추가 -단층대 등 지질이상대 출현시 분포심도 확인 -지하수위조사
		시험굴조사	깎기높이 20m 이상 비탈면 1~2개소	1~3m	불교란시료채취
		굴절법 탄성파탐사	-	-	미시추구간
교량부		시추조사	11경간 이상 8개소, 6-10경간 6개소, 3-5경간 4개소, 1-2경간 2개소	풍화암 7m, 연암 3m, 경암 1m 이상 도달하면 시추조사 중단	-SPT(1.0m 간격) -지하수위조사 -교량당 1개소이상 연암 확인
터널부	터널	지표지질조사	터널 전체 길이	-	
		시추조사	입출구부 각 1개소 이상 계곡부/저토피구간 1개소 이상	계획고하 2m 또는 터널 최대직경의 0.5배	-SPT(1.0m 간격), -수압 및 공내재해시험
		탄성파탐사	입출구부/저토피구간	-	가탐심도 50m 내외
		전기비저항탐사	터널 전체 길이(병렬터널은 일방향만)	-	가탐심도 200m 내외
재료원	석 산	시추조사	필요시	필요깊이	
	하상골재원	시험굴조사	필요시	필요깊이	
	토취장	시추조사	필요시	필요깊이	
		시험굴조사	필요시	3~5m	

1) 건설공사 비탈면 설계기준 3.5 의 불안정요인을 갖는 지형·지질 조사 대상인 비탈면을 말한다.

② 실시설계

조사위치		조사항목	조사빈도	조사심도	비 고
쌓 기 부	일 반 구 간	핸드오거	300m	3~5m	-전답토 통과 구간 -지반상태 변화가 예 상되는 곳은 추가
	연 약 지 반	핸드오거	200m	3~5m	-최소 2개소 이상 -지반상태 변화가 예 상되는 곳은 추가
		시추조사	100m	풍화잔류토층 N=30 까지 또는 지지층(풍 화암)확인	-SPT(1.0m 간격) -지하수위조사
		자연시료채취	공당 2개소 이상	필요깊이	시추공 5m마다 채취
		배인시험	200m	-연약층 전심도 -5m마다	-최소 2개소
		콘관입시험	100m	-연약층 전심도 -5m마다	
		간극수압소산시험	200m	-연약층 전심도 - 5m마다	-1회/CPTu 2회
깎 기 부		지표지질조사	깎기부 전체 길이	-	
		시추조사	-깎기높이 20m이상인 비탈면구 간 2개소 이상 (길이 200m마다 1개소씩 추가) -깎기높이 20m미만인 비탈면구간 1개소 (길이 200m마다 1개소씩 추가)	계획고하 2m(단, 1개소 에 2공 이상 시추하는 경우 비탈면 중간부 시 추는 계획고 위에서 경 암노출시 2m 아래까지)	-불안정 요인을 갖는 비탈면으로써 횡단 지층상태 변화가 심 할 것으로 예상되는 구간은 개소당 횡단 방향으로 1공씩 추가, 필요시 2공씩 추가
		시추공전단시험	풍화암층이 두꺼운 지층인 경우		
		시험굴조사	개소당 1~2개소	1~3m	
		굴절법 탄성파탐사	깎기높이20m이상인 비탈면구간	-	-시추조사와 병행 -미시추조사구간
		시추공내 화상정보시험	깎기높이10m이상 비탈면구간 1공이상	암반구간	
		공내재하시험	깎기높이20m이상 비탈면구간 1공이상	층별(풍화암,연암,경암) 각각 1회	
		투수시험 또는 암반수압시험	용출수 산정 필요시	-	
교 량 부		시추조사	교대 및 교각마다 1개소 (분리교량일 경우 교량마다 시행)	풍화암 7m,연암 3m,경암 1m이상에 도달하면 시추 조사 중단	-SPT(1.0m 간격) -교량당 1개소이상 연 암 확인
		공내재하시험	-풍화대가 깊어 직접기초 심도 결정시 침하량산정이 필요한 경우 -연약층이 깊어 말뚝기초의 수 평방향변위, 반력계수 산정이 필요한 경우	층별(풍화암,연암,경암) 각각 1회	
		굴절법탄성파탐사	-직접기초 위치의 풍화암 심도가 급변 하는 경우	직접기초 예상심도이 상깊이 까지	

조사위치		조사항목	조사빈도	조사심도	비 고
교량부		시추공 토모그래피탐사	상부구조물에 큰 영향을 미칠 공동 발견되어 필요한 경우	필요깊이까지	탄성과 또는 전기비저 항 방식
터 널 부		지표지질조사	터널 전체 길이	-	
		시추조사	-입출구부(단선터널은 각각 3 개소, 병렬터널은 각각 5개 소) -계곡부/저토피구간 1개소 이상 (길이 100m마다 1개소 추가) -기타구간 1개소 이상 (길이 300m 마다 1개소 추가, 수직갱 등 중요구조물 위치 추가)	계획고하 2m 또는 터널 최대직경의 0.5배	-SPT(1.0m 간격), -지하수위조사
		시추공전단시험	-입출구부의 풍화암층이 두꺼 운 지층인 경우		
		굴절법탄성과탐사	입출구부/저토피구간	-	가탐심도 50m내외
		전기비저항탐사	터널 전체 길이	-	가탐심도 200m 내외
		시추공화상정보시험	입출구부 각각 2공	암반구간	
		공내재하시험	입출구부, 본선 각각 1공	층별(풍화암, 연암, 경암) 각각 1회	
		암반수압시험	용출수 산정 필요시	-	
재 료 원	석 산	시추조사	2개소 이상	필요깊이까지	
	하상 골재원	시험굴조사	필요시	필요깊이까지	
	토취장	시추조사	2개소 이상	필요깊이까지	
		시험굴조사	2개소 이상	3~5m	

3) 실내시험

조 사 내 용		실 내 시 험 항 목	
		기본설계	실시설계
시추조사	깎기부	-함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험 -깎기높이 20m 이상 비탈면 등은 암석의 비중시험·흡수율·단위중량시험·포아송비시험·일축압축시험·삼축압축시험 추가	-함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험 -이암, 세일은 풍화내구성지수시험, 팽윤시험 추가 -깎기높이 20m 이상 비탈면 등은 암석의 비중시험·흡수율·단위중량시험·포아송비시험·일축압축시험·삼축압축시험·주요 절리면 전단시험 추가
	연약지반	함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험, 일축압축시험, 직접전단시험, 압밀시험, 삼축압축시험	함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험, 일축압축시험, 직접전단시험, 압밀시험, 삼축압축시험
	터 널 부	비중시험, 흡수율시험, 단위중량시험, 포아송비시험, 일축압축시험, 삼축압축시험, 탄성파속도시험, 탄성계수시험, 인장강도시험, 전단강도시험	비중시험, 흡수율시험, 안정성시험, 마모시험, 단위중량시험, 포아송비시험, 일축압축시험, 삼축압축시험, 탄성파속도시험, 탄성계수시험, 인장강도시험, 전단강도시험, 주요 절리면 전단시험
	교 량 부	함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험, 암석의 일축압축시험 또는 점하중시험	함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험, 암석의 일축압축시험 또는 점하중시험
시험굴조사 (Test pit)		함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험, 다짐시험, 실내C.B.R시험	함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험, 다짐시험, 실내C.B.R시험, 불교란시료 직접전단시험
Hand Auger-Boring		함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험	함수량시험, 비중시험, 체가름시험, 입도시험, 액·소성한계시험
재료원 조사		비중시험, 흡수율시험, 체가름시험, 안정성시험, #200체통과량시험, 마모시험 등	비중시험, 흡수율시험, 체가름시험, 안정성시험, #200체통과량시험, 마모시험 등

* 실시설계 실내시험은 기본설계에서 시행한 결과를 활용할 수 있거나 중복되는 경우는 제외한다.

3. 토량 변화율

1) 관련기준

- 도로설계편람(2012. 04, 국토해양부)

2) 개요

- (1) 흙이나 암석을 굴착하거나 다짐할 때의 토량 변화율은 시험에 의해 산정하는 것을 원칙으로 한다.
- (2) 소량의 토공작업일 때에는 국토해양부 표준품셈에서 제시하는 토량 변화율을 적용할 수도 있다.
- (3) 토량 변화율은 자연상태의 토량, 흐트러진 상태의 토량, 다짐상태의 토량을 조합하여 표현한다.

$$L = \frac{\text{흐트러진상태의 토량(m}^3\text{)}}{\text{자연상태의 토량(m}^3\text{)}} \quad C = \frac{\text{다짐상태의 토량(m}^3\text{)}}{\text{자연상태의 토량(m}^3\text{)}}$$

3) 토량환산계수(f) 표

구하는 Q 기준이 되는 Q	자연상태의 토 량	흐트러진상태의 토 량	다져진후의 토 량
자연상태의 토량	1	L	C
흐트러진상태의 토량	1/L	1	C/L

4) 토량환산계수

- (1) 토공사의 토량 환산계수에 적용되는 기준치는 다음과 같다.

구 분	C	L	비 고
토 사	0.90	1.30	1/L=0.77
리 핑 암	1.10	1.35	1/L=0.74
발 파 암	1.28	1.625	1/L=0.615
콘크리트	1.00	1.00	
아 스 콘	1.00	1.00	
깬 돌	1.00	1.00	

4. 흙쌓기

1) 관련기준

- 도로공사 표준시방서(2009. 03, 국토해양부)

2) 흙쌓기 재료의 품질기준

- ① 초목, 그루터기, 덩불, 나무뿌리, 쓰레기, 유기질토 등의 유해물질이 함유되지 않아야 함
- ② 액성한계 50% 이상 되는 재료, 건조밀도 1.5t/m^3 이하인 재료, 간극률이 42% 이상 소성한계가 25% 이상인 흙은 쌓기 재료도 사용할 수 없다
- ③ 암버력을 흙쌓기 재료로 사용할 경우에는 노체완성면 600mm 이하 부분에서만 사용하여야 한다.

규격기준 \ 공 종	노 체	노 상	비 고
최 대 치 수 (mm)	300 이하	100 이하	-
수정CBR(시방다짐)	2.5 이상	10 이상	KS F 2320
5mm체 통과율(%)	-	25~100	KS F 2302
0.08mm체 통과율(%)	-	0~25	KS F 2302,, KS F 2309
소 성 지 수	-	10 이하	KS F 2303
다짐후의 건조밀도	1.5t/m^3 이상	-	KS F 2312

※ 노체부분의 최대치수가 150mm 이상인 암버력을 흙쌓기할 경우에는 암쌓기 규정에 따른다.

5. 암발파 공법

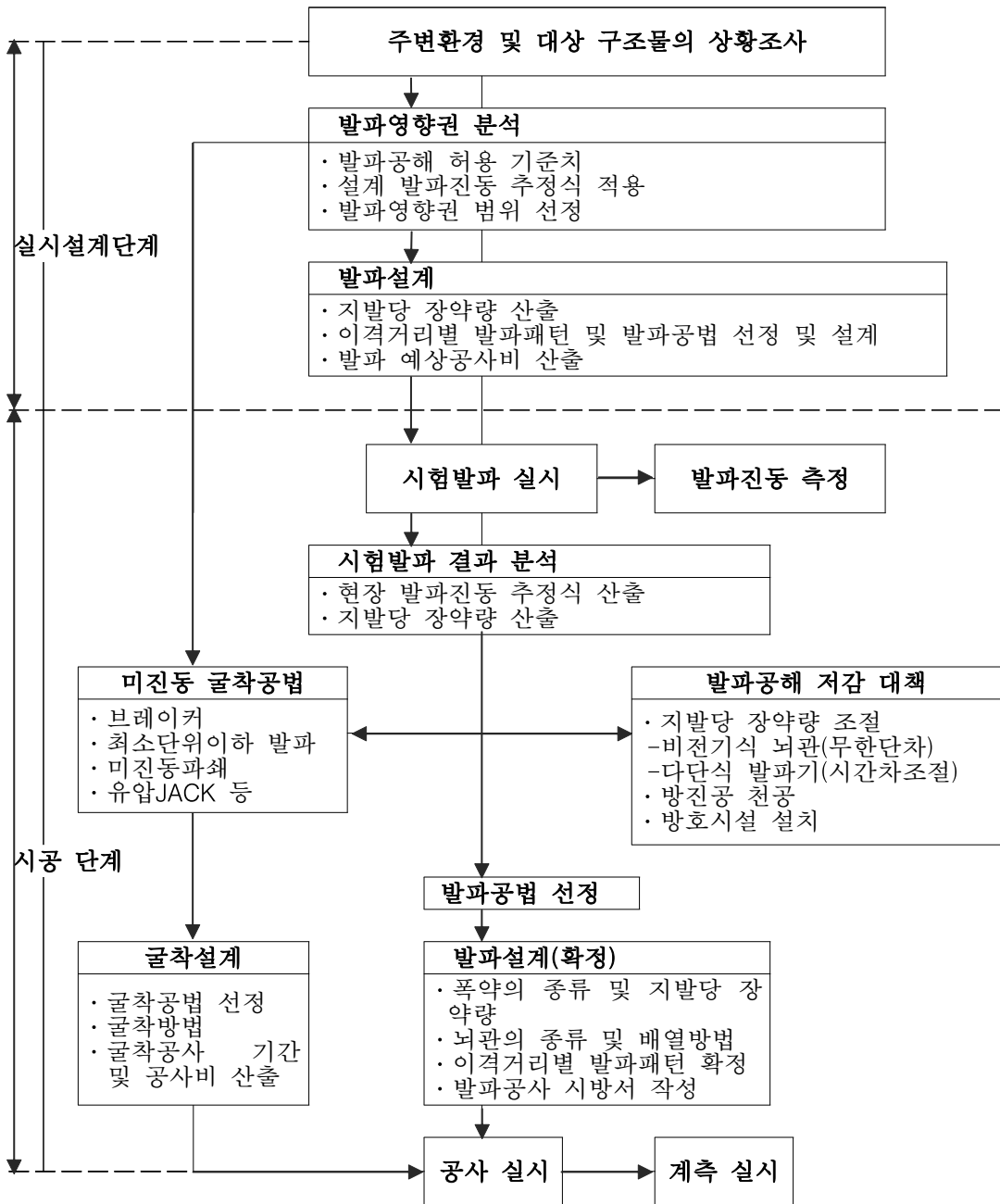
1) 관련기준

- 도로공사 노천발파 설계·시공지침(2006. 12, 국토해양부)
- 도로공사 표준시방서(2009. 03, 국토해양부)
- 소음·진동관리법 시행규칙(2015. 1. 2, 환경부)

2) 개요

도로건설공사의 암 발파로 인하여 발생하는 진동·발파소음으로 인한 민원발생을 사전에 예방하고 현장 여건에 적합한 경제적인 발파공법의 적용이 필요하며, 보안시설물의 허용진동규제기준과 이격거리에 따라 적용되도록 『거리~지발당 장약량 조건표』에 의거 설계자가 쉽게 현지여건에 맞는 적정 발파공법을 적용하는데 있다.

3) 암발파 업무 흐름도



4) 발파공법 설계

- 현장조사를 거쳐 보안물건(가옥, 상가, 축사, 아파트 등)에 대한 허용 발파소음·진동 규제기준을 정한다.
- 이격거리는 발파원으로부터 보안물건까지의 사거리를 기준으로 측정하여 적용한다.
- 설계 발파진동 추정식 $v = 200 \left(\frac{D}{W^{1/2}} \right)^{-1.6}$ 을 이용한 「거리~지발당 장약량 조건표」

를 참고하여 보안물건에 대한 발파진동 허용기준 및 이격거리에 맞는 지발당 장약량을 구하고, 이에 적합한 발파공법을 선정한다.

- ④ 설계도에는 설계에 반영한 TYPE별 표준발파패턴을 첨부하고, 발파공법별 수량산출은 IV.수량산출기준을 참고하여 공법별로 각각 발파수량을 산출하고, 단가적용은 표준품셈에 따라 계상한다.
- ⑤ 발파공사 시행 전에는 설계에 적용된 표준발파패턴 및 공법을 기준으로 하되 현장 상황이 허락하는 한 실제 시공과 비슷한 조건으로 시험발파를 시행하여야 하며, 그 결과에 따라 현지 암반별 발파진동 추정식(K, n)을 구하여 발파설계를 수정·보완하여 변경한다.
- ⑥ 시험발파 적용대상은 일반발파, 대발파를 제외한 미진동굴착공법, 정밀진동제어, 소규모, 중규모 진동제어발파를 적용하되, 일반발파, 대발파인 경우에도 보안물건에 발파영향을 미치는 경우에는 시험발파를 실시할 수 있다.
- ⑦ 시험발파 횟수는 보안물건이 있는 경우 4 km 범위 내에서 1회를 적용하되, 암반특성 및 현장여건에 따라 추가할 수 있다.

5) 설계 발파진동 추정식(설계단계)

- ① 발파진동 추정식은 시험발파 등을 통하여 결정되는 것이나 설계단계에서 이러한 절차수행에는 현실적으로 적용하기에 무리가 있으므로, 효율적인 설계추진을 위하여 진동예측을 위한 설계단계에서의 발파진동 추정식 결정이 필요하다.
- ② 설계단계에서 예비검토를 위한 설계 발파진동 추정식은 아래와 같다.

$$v = 200 \left(\frac{D}{\sqrt{W}} \right)^{-1.60}$$

여기서, v : 진동속도 (cm/s)

D : 폭원으로부터 이격거리 (m)

W : 지발당 최대장약량 (kg)

- ③ 국내 도로공사 현장의 실 계측자료로부터 구한 K=200, n=-1.60이다. 이 추정식은 일반적인 환경에서 예비검토를 위한 추정식으로 사용하며 발파규모는 「발파소음·진동·비석 영향권」 분석에 의해 설정한다.

【거리~지발당 장약량 조건표】

단위 : kg

적용공법	진동속도 이격거리(m)	0.1 cm/s	0.2 cm/s	0.3 cm/s	0.5 cm/s	1.0 cm/s	5.0 cm/s	적용공법
TYPE I 미진동 굴착공법	5	0.00	0.00	0.01	0.01	0.03	0.25	TYPE II
	10	0.01	0.02	0.03	0.06	0.13	0.99	TYPE III
	15	0.02	0.04	0.07	0.13	0.30	2.24	TYPE IV
	20	0.03	0.07	0.12	0.22	0.53	3.98	
	25	0.05	0.11	0.18	0.35	0.83	6.21	TYPE V 일반발파
	30	0.07	0.16	0.27	0.50	1.20	8.95	
	40	0.12	0.28	0.47	0.89	2.13	15.9	TYPE VI 대규모발파
TYPE II 정밀진동 제어발파	50	0.19	0.44	0.74	1.40	3.32	24.9	
	60	0.27	0.64	1.06	2.01	4.79	35.8	
	70	0.37	0.87	1.45	2.74	6.51	48.7	
	80	0.48	1.14	1.89	3.58	8.51	63.6	
TYPE III 소규모 진동제어	90	0.61	1.44	2.39	4.53	10.8	80.5	
	100	0.75	1.78	2.95	5.59	13.3	99.4	
	110	0.90	2.15	3.57	6.76	16.1	120	
	120	1.08	2.56	4.25	8.05	19.1	143	
	130	1.26	3.01	4.99	9.45	22.5	168	
	140	1.47	3.49	5.79	11.0	26.1	195	
TYPE IV 중규모 진동제어	150	1.68	4.00	6.64	12.6	29.9	224	
	160	1.91	4.55	7.56	14.3	34.0	254	
	170	2.16	5.14	8.53	16.2	38.4	287	
	180	2.42	5.76	9.56	18.1	43.1	322	
	190	2.70	6.42	10.7	20.2	48.0	359	
	200	2.99	7.11	11.8	22.4	53.2	398	
	210	3.30	7.84	13.0	24.7	58.6	438	
	220	3.62	8.61	14.3	27.1	64.4	481	
	230	3.96	9.41	15.6	29.6	70.3	526	
	240	4.31	10.2	17.0	32.2	76.6	573	
TYPE V 일반발파	250	4.67	11.1	18.4	34.9	83.1	621	
	260	5.05	12.0	20.0	37.8	89.9	672	
	270	5.45	13.0	21.5	40.8	96.9	725	
	280	5.86	13.9	23.1	43.8	104	779	
	290	6.29	15.0	24.8	47.0	112	836	
TYPE VI	300	6.73	16.0	26.6	50.3	120	895	
	450	15.1	36.0	59.8	113	269	2013	

0.06	미진동 굴착공법	0.25	정밀진동제어발파	1.00	소규모 진동제어발파
3.00	중규모진동제어발파	7.50	일반발파	20.0	대규모발파

- 【주】 1. 위 발파공법별 적용거리 기준 및 지발당 장약량은 설계 발파진동 추정식 $v = 200(D/\sqrt{W})^{-1.6}$ 에 의하여 설정한 것으로, 발파 대상 현장의 암반특성 및 관리 대상 보안물건의 특성에 따라 증·감될 수 있다.
2. 발파소음의 제어는 지반진동보다 훨씬 어려우므로 만약, 발파소음에 민감한 가축 사육시설 또는 요양원, 종교시설 등이 근접한 경우에는 별도 공법을 적용할 수 있다.
3. TYPE별 공법 설계는 상기기준에 맞게 하되 현장여건에 따라 조정할 수 있다.
4. 발파진동은 보안물건의 노후도나 상태, 암반상태, 진동주파수 등에 따라 달라지므로, 설계자 및 발파자는 보안물건상태, 현장조건과 관련법규 등을 검토하여 발파진동 허용기준치를 설정하고 이에 대한 이격거리별 지발당 장약량을 산정하여야 한다.

6) 발파공법 분류 기준

(1) 표준발파공법별 분류 기준

구 분	TYPE I 미진동 굴착공법	TYPE II 정밀진동 제어발파	TYPE III·IV 진동제어발파		TYPE V 일반발파	TYPE VI 대규모 발파
			소규모	중규모		
공법개요	보안물건 주변에서 TYPE II 공법 이내 수준으로 진동을 저감시킬 수 있는 공법으로 대형 브레이커로 2차 파쇄를 실시하는 공법	소량의 폭약으로 암반에 균열을 발생시킨 후, 대형 브레이커에 의한 2차 파쇄를 실시하는 공법	발파 영향권 내에 보안물건이 존재하는 경우 시험발파” 결과에 의해 발파설계를 실시하여 규제기준을 준수할 수 있는 공법		1공당 최대 장약량이 발파 규제기준을 충족시킬 수 있을 만큼 보안물건과 이격된 영역에 대해 적용하는 공법	발파영향권 내에 보안물건이 전혀 존재하지 않는 산간 오지 등에서 발파효율만을 고려하는 공법
주 사용폭약 또는 화공품	최소 단위 미만 폭약 미진동 파쇄기 미진동 파쇄약 등	에멀전 계열 폭약	에멀전 계열 폭약		에멀전 계열 폭약	주폭약 : 초유폭약 기폭약 : 에멀전
지발당장약량범위 (kg)	폭약기준 0.125 미만	0.125 이상 0.5 미만	0.5 이상 1.6 미만	1.6 이상 5.0 미만	5.0 이상 15.0 미만	15.0 이상
천공직경	φ51mm 이내	φ51mm 이내	φ51mm 이내	φ76mm	φ76mm	φ76mm 이상
천공장비	공기압축기식 크롤러 드릴 또는 유압식 크롤러 드릴 선택 사용					
표준패턴	미진동 굴착공법	정밀진동 제어발파	진동제어발파		일반발파	대규모 발파
			소규모	중규모		
천공깊이 (m)*	1.5	2.0	2.7	3.4	5.7	8.7
최소저항선 (m)*	0.7	0.7	1.0	1.6	2.0	2.8
천공간격 (m)*	0.7	0.8	1.2	1.9	2.5	3.2
표준 지발당 장약량(kg)	-	0.25	1.0	3.0	7.5	20.0
파쇄 정도	균열만 발생 (보통암 이하)	파쇄 + 균열	파쇄 + 균열		파쇄 + 대괴	파쇄 + 대괴
계측관리	필 수	필 수	필 수		선 택	선 택
발파보호공	필 수	필 수	필 수		불 필 요	불 필 요
2차 파쇄	대형브레이커 적용	대형브레이커 적용	-		-	-
* 천공 깊이, 최소저항선, 천공간격 치수 등은 평균적으로 제시한 수치이며, 공사시행 전에는 시험발파에 따라 현장별로 검토·적용할 것.						

(2) 표준발파공법 패턴별 특성

Type	명칭	설계 지발당 장약량 (kg)	발파제원* W×E×H(m)	천공경 (mm)	공당 파쇄량* (m³/공)	사용폭약
I	미진동 굴착공법	폭약기준 0.125 미만	0.7×0.7×1.3	φ 51 이내	0.637	
II	정밀 진동제어발파	0.25	0.7×0.8×1.8	φ 51 이내	1.01	에멀전 폭약 등 (φ25~32mm)
III	소규모 진동제어발파	1.0	1.0×1.2×2.4	φ 51 이내	2.88	" (φ32mm)
IV	중규모 진동제어발파	3.0	1.6×1.9×3.0	φ 76	9.12	" (φ50mm)
V	일반발파	7.5	2.0×2.5×4.8	φ 76	24.0	" (φ50mm)
VI	대규모발파	20.0	2.8×3.2×7.3	φ 76 이상	65.4	주폭약 : ANFO 기폭약 : 에멀전

【주】 * W:최소저항선 E:공간간격 H:벤치고 * 공당파쇄량은 평균값임.

1. 설계 지발당 장약량 기준은 설계 발파진동 추정식 $v = K(D/W)^n$ 에 의한 “거리~지발당 장약량” 조건표 기준임. (진동상수 K = 200, n = -1.6, b = 1/2)
2. 발파대상 암반의 강도나 지형특성 등에 따라 설계지발당 장약량과 발파제원이 변동될 수 있음
3. 미진동파쇄기와 유압잭 및 브레이커 파쇄공법 등은 진동전파 특성에 따라 일반폭약과는 상이하므로 시험시공에 의해 지발당장약량과 천공패턴 등의 굴착방법을 설정할 것
4. 장소가 협소하거나 현장여건상 크롤러드릴의 사용이 곤란한 장소에서는 착암기를 사용한 발파공법을 적용할 수 있음.

(3) 표준발파공법 및 진동규제기준별 적용되는 이격거리(m)

단위 : cm/s

TYPE	발파공법	$v=0.1$	0.2	0.3	0.5	1.0	5.0
I	미진동 굴착공법	40m까지	25m까지	20m까지	15m까지	5m까지	3m까지
II	정밀 진동제어발파	40~80	25~50	20~40	15~30	5~20	3~7
III	소규모 진동제어발파	80~140	50~90	40~70	30~50	20~30	7~10
IV	중규모 진동제어발파	140~260	90~170	70~130	50~90	30~60	10~25
V	일반발파	260~450	170~290	130~220	90~160	60~110	25~40
VI	대규모발파	450m이상	290m이상	220m이상	160m이상	110m이상	40m이상

7). 발파 소음·진동 허용 기준

(1) 국내의 발파진동 허용기준

구 분	진동속도에 따른 규제 기준	
	건 물 종 류	허용 진동치(cm/sec)
국토해양부 터널설계기준 (2007)	진동에민 구조물(문화재등)	0.3
	조적식벽체와 목재 천장구조물	1.0
	지하기초와 콘크리트 슬래브를 갖는 조적식 건물	2.0
	철근콘크리트 중소형건축물	3.0
	철근콘크리트 대형건축물(고층아파트)	5.0
노동부 (노동부고시 2001-17호)	문화재	0.2
	주택, 아파트	0.5
	상가(금이없는 상태)	1.0
	철근콘크리트 빌딩 및 상가	1.0~4.0
서울시 지하철 시방기준	문화재, 정밀기기 설치건물	0.2
	주택, 아파트	0.5
	상가, 사무실, 공공건물	1.0
	RC, 철골조 공장	4.0
한국토지공사 시방기준	가축(소, 닭, 돼지등)	0.09
	문화재, 진동에민 시설물	0.2
	주택, 아파트	0.5
	상가건물	1.0
	철근 콘크리트건물	1.0~4.0

(2) 환경분쟁 조정위원회에서 제안된 건축물에 대한 발파진동 허용기준

(연구수행기관 : 서울대학교)

건전도 등급	대상 건축물	진동속도, cm/sec		
		주파수 대역		
		<10 Hz	10-50 Hz	50-100 Hz
I	철근 콘크리트 고층건물(동적하중 고려 설계)	2.0	2.0~4.0	4.0~5.0
II	철근 콘크리트 고층건물(동적하중 미고려 설계)	1.5	1.5~2.0	2.0~3.0
III	조적조 주거용 건축물	0.5	0.5~1.5	1.5~2.0
IV	진동에 예민한 건축물 문화재 등	0.3	0.3~0.8	0.8~1.0

주1. 측정점은 최저층 외측벽체 또는 바닥 슬래브기준

주2. 측정값은 직교하는 3축방향의 성분들 중 최대값

(3) 보안물건별 진동속도 설계적용기준

구 분	가축류 등	문화재 및 진동에민구조물	가 옥 (조적)	가 옥 (RC조)	공업용 건 물	철 골 구 조
발파진동속도 (PPV, cm/s)	0.1	0.2~0.3	0.3	0.5	1.0	5.0

※ 발파는 보안물건별 진동속도 설계적용기준을 초과하지 않도록 시행하여야 한다. 단, 발파소음에 민감한 가축사육시설, 요양원 또는 종교시설 등 현장조사결과 설계적용기준을 적용하는 것이 곤란한 경우 별도의 설계기준을 적용한다.

(4) 생활 소음·진동 규제 기준 (소음진동 관리법 시행규칙 제20조의3항)

◦ 생활소음 규제기준

(단위 : dB(A))

대상지역	시간대별		아침,저녁 (05:00~07:00, 18:00~22:00)	주간 (07:00~18:00)	야간 (22:00~05:00)
	소음원				
주거지역, 녹지지역, 관리지역중 취락지구 및 관광·휴양개발 진 흥지구, 자연환경 보전지역, 그밖의 지역안에 소재한 학교·병원·공공 도서관	확성기	옥외설치	60 이하	65 이하	60 이하
		옥내에서 옥외로 소음이 나오는 경우	50 이하	55 이하	45 이하
	공장		50 이하	55 이하	45 이하
	사업장	동일 건물	45 이하	50 이하	40 이하
		기타	50 이하	55 이하	45 이하
	공사장		60 이하	65 이하	50 이하
그 밖의 지역	확성기	옥외설치	65 이하	70 이하	60 이하
		옥내에서 옥외로 소음이 나오는 경우	60 이하	65 이하	55 이하
	공장		60 이하	65 이하	55 이하
	사업장	동일 건물	50 이하	55 이하	45 이하
		기타	60 이하	65 이하	55 이하
	공사장		65 이하	70 이하	50 이하

- ※ ① 소음의 측정 및 평가기준은 환경오염공정시험기준에서 정하는 바에 따른다.
 ② 대상지역의 구분은 국토의 계획 및 이용에 관한 법률에 따른다.
 ③ 규제기준치는 생활소음의 영향이 미치는 대상지역을 기준으로 하여 적용한다.
 ④ 실외에 설치한 확성기의 사용은 1회 2분 이내, 15분 이상의 간격을 두어야 한다.
 ⑤ 공사장의 소음 규제기준은 주간의 경우 특정공사의 사전신고 대상 기계·장비를 사용하는 작업시간이 1일 3시간 이하일 때는 +10dB을, 3시간 초과 6시간 이하 일 때는 +5dB을 규제 기준치에 보정한다
 ⑥ 발파소음의 경우 주간에만 규제기준치에 +10dB을 보정한다
 ⑦ 공사장 중 주거지역 및 종합병원, 학교, 공동도서관의 50m 이내는 - 5db 적용

◦ 생활진동 규제기준

(단위 : dB(V))

대 상 지 역	시 간 별	주 간 (06:00~22:00)	심 야 (22:00~06:00)
주거지역, 녹지지역, 관리지역중 취락지구·주거개발진흥지구 및 관광·휴양개발진흥지구, 자연환경보전지역, 그 밖의 지역에 소재한 학교·종합병원·공공도서관		65 이하	60 이하
그 밖의 지역		70 이하	65 이하

- ※ ① 진동의 측정 및 평가기준은 환경오염공정시험기준에서 정하는 바에 따른다.
 ② 대상지역의 구분은 국토의 계획 및 이용에 관한 법률에 따른다.
 ③ 규제기준치는 생활진동의 영향이 미치는 대상지역을 기준으로 하여 적용한다
 (개정 2004. 1. 15)
 ④ 공사장의 진동규제기준은 주간의 경우 특정공사의 사전신고대상 기계·장비를 사용하는 작업시간이 1일 2시간 이하일 때는 +10 dB을, 2시간 초과 4시간 이하일 때는 +5 dB을 규제기준치에 보정한다. (개정 2004. 1. 15)
 ⑤ 발파진동의 경우 주간에 한하여 규제 기준치에 +10dB을 보정한다.

8) 표준발파공법 요약 및 수량산출 예시

구분	단위	발파 설계 결과 제원					
		TYPE 1 미진동 굴착공법	TYPE 2 정밀진동 제어발파	TYPE 3 소규모진동 제어발파	TYPE 4 중규모진동 제어발파	TYPE 5 일반발파	TYPE 6 대규모 발파
지발당 허용 장약량	kg	폭약기준 0.125미만	0.125 이상 0.5 미만	0.5 이상 1.5 미만	1.5 이상 5 미만	5 이상 15 미만	15 이상
적용 굴착공법			정밀제어+ 브레이커	제어발파	제어발파	일반발파	일반발파
천공장비		크롤러드릴	크롤러드릴	크롤러드릴	크롤러드릴	크롤러드릴	크롤러드릴
천공직경	mm	Φ51mm 이내	Φ51mm 이내	Φ51mm 이내	Φ76mm	Φ76mm	Φ76mm 이상
계단 높이	m	1.3	1.8	2.4	3.0	4.8	7.3
천공장	m	1.5	2.0	2.7	3.4	5.7	8.7
최소 저항선	m	0.7	0.7	1.0	1.6	2.0	2.8
천공간격	m	0.7	0.8	1.2	1.9	2.5	3.2
공당 장약량	kg/공	0.18 (미진동파쇄)	0.25 (에멀전폭약)	1.0 (에멀전폭약)	3.0 (에멀전폭약)	7.5 (에멀전폭약)	20.0 (초유폭약)
비천공장	m/m³	2.355	1.984	0.938	0.373	0.238	0.133
비장약량	kg/m³	0.283	0.25	0.35	0.33	0.31	0.31
비뇌관량	ea/m³	-	0.992	0.347	0.110	0.042	0.015
공당 파쇄량	m³/공	0.637	1.01	2.88	9.12	24.0	65.4

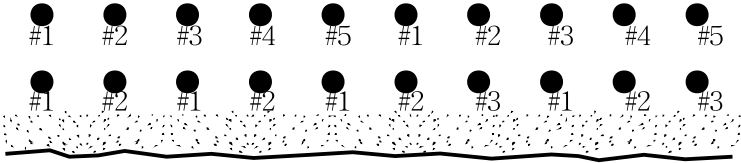
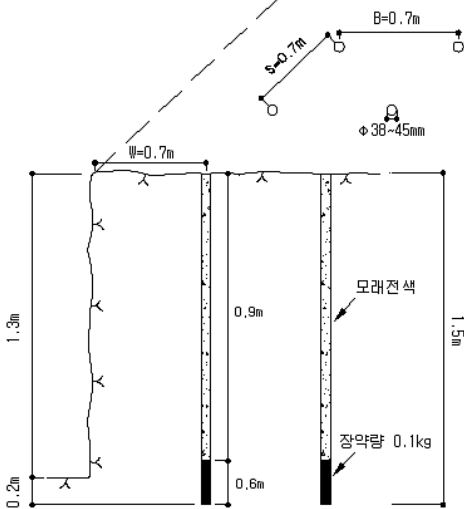
【주】

1. 위 발파패턴은 설계 발파진동 추정식 $v = K(D/W^b)^n$ 을 기초로 하여 산정한 “거리~지발당 장약량” 조건표에 의해 각 발파공법별 평균치를 적용한 것임.
(진동상수 $K = 200$, $n = -1.6$, $b = 1/2$)
2. 위 발파패턴은 개략 공사비를 산출하기 위한 것으로 참고용이므로 시험발파를 실시하여 발파패턴을 확정된 후 공사비를 산출할 수 있다.
3. 시험발파 결과는 감독원의 승인을 받아 시행할 것.
5. 미진동 굴착공법은 응용패턴의 일례임
6. 미진동 굴착공법은 진동감쇄 특성이 일반폭약과는 상이하므로 별도 시험발파에 의해 지발당 장약량과 천공패턴을 설정한다.

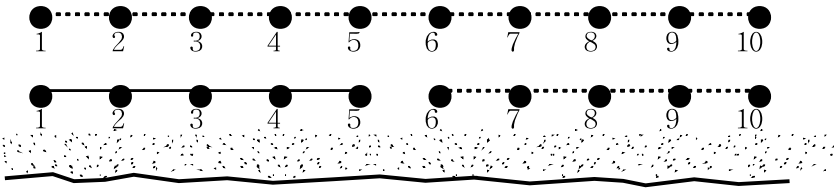
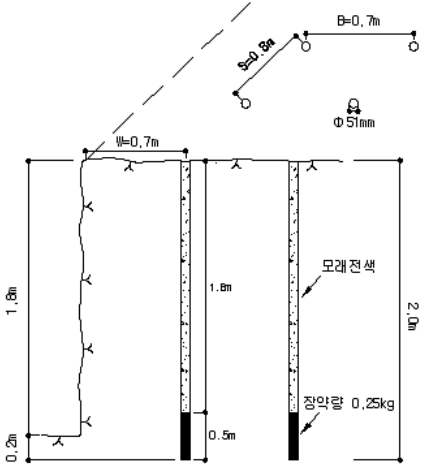
① 응용패턴1 (미진동 파쇄기)

133

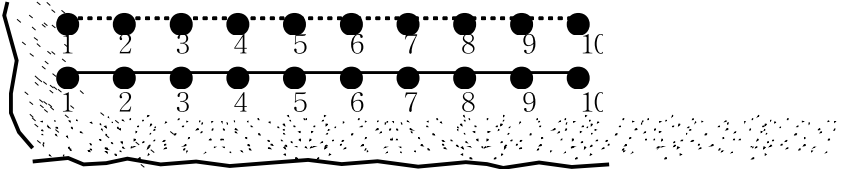
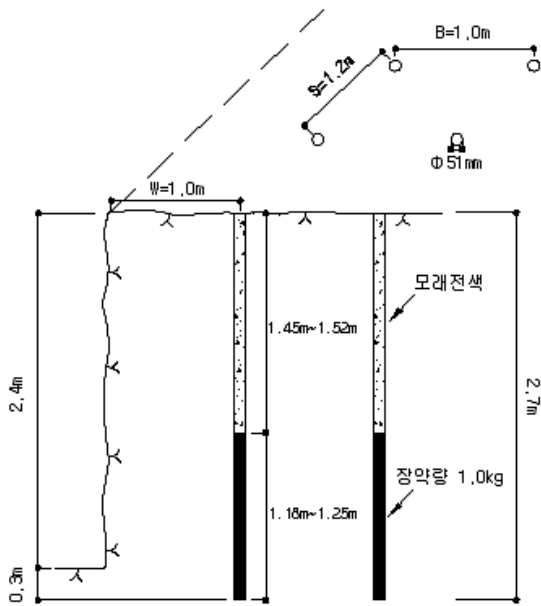
② 응용패턴2 (미진동 파쇄약)

구 분	패 턴 도
천공 평면도	
천공 단면도	
특 기 사 항	① 근접발파용으로 만들어진 제품이다. ② 공발현상이 우려되므로 전색을 철저히 하여야 한다. ③ 본 제품은 약통경이 32 mm이므로 tamping 효과, 파쇄효과 등을 고려하여 $\phi 38 \sim 45\text{mm}$ 비트를 사용하는 것이 바람직하다. ④ 천공장이 짧아 공발현상이 일어날 우려가 있거나, 암질이 강해 장약량이 많이 필요한 경우에는 경사공으로 천공한다. ⑤ 이 제품은 지발이지만 보안물건과 근접된 장소에서 대량으로 기폭시킬 경우 1열 단위로 분할하여 적정 수량을 기폭 한다.

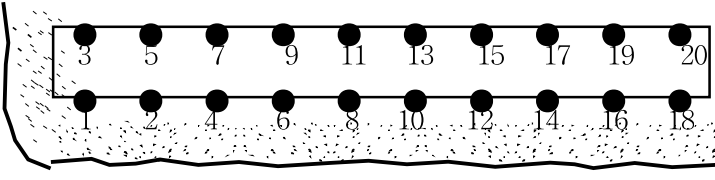
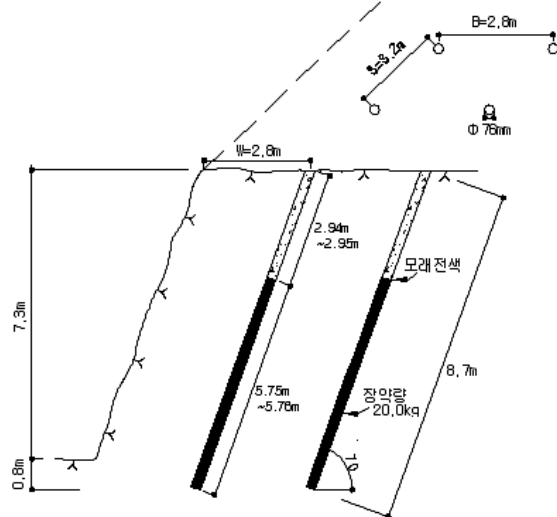
나. TYPE II : 정밀진동제어 발파공법

구 분	패 턴 도
천공 평면도	 번호는 뇌관이 기폭되는 순서를 나타냄.
천공 단면도	
특 기 사 항	① 본 발파패턴은 정밀 진동제어발파 공법으로 비장약량을 감소시켜 균열을 형성시킨 후 불도저로 리핑 또는 브레이커로 2차 굴착처리하는 방법으로 암반굴착 지역이 주택지 등 보안물건이 근접하여 있는 경우에 효과적인 방법이다. ② 뇌관은 MS지발뇌관을 사용한다. ③ 표준패턴은 보통암 기준으로 작성되어 있다. 풍화암에서 중경암까지는 천공 간격이나 천공경, 장약량에 융통성이 있으나, 경암에서는 공간격이나 장약량이 발파성패를 좌우하게 되므로 천공시 공간격 결정에 특히 유의한다. ④ 극경암이나 경암에서는 자유면이 형성되지 않으면 공발현상이 일어나거나 표면 암반만 발파되어 비석우려가 있으므로 가능한 자유면을 형성하도록 한다. ⑤ 정밀진동제어 발파개념의 분류는 편의상 지발당 허용장약량 0.5 kg 이하의 개소에서 크롤러드릴 천공 시에 적용하는 것을 원칙으로 한다. ⑥ 본 발파패턴은 전색이 불충분할 때 비석 발생의 우려가 있으므로 필히 비석방호를 위한 적절한 발파보호공을 설치해야 한다. ⑦ 발파보호공은 50 kg/m² 이상의 중량물로서 내구성이 우수한 것으로 한다. ⑧ 본 발파패턴은 발파 후 대형브레이커에 의한 2차 굴착이 수행되므로 뇌관은 필히 역기폭 방식으로 기폭해야 한다. ⑨ 브레이커에 의한 2차 파쇄시 잔류약 타격에 의한 폭발사고의 가능성을 배제하기 위해 다이너마이트의 사용을 금한다.

다. TYPE Ⅲ : 소규모 진동제어 발파공법

구 분	패 턴 도
천공 평면도	 번호는 뇌관이 기폭되는 순서를 나타냄.
천공 단면도	
특 기 사 항	① 본 발파패턴은 소규모 진동제어발파 공법으로 매 발파작업시 계측과 병행 실시해야 함. ② 적용 폭약은 $\Phi 32\text{mm}$ 에멀전 폭약을 기준으로 하였음. ③ MS 전기뇌관을 사용하며, 각선의 길이는 천공장 + 1.0 m를 기준으로 함. ④ 10공을 기준하여 1회 발파로 설정하였으나 시험발파 결과에 의해 증감가능 ⑤ 본 발파공법은 분할발파를 실시하므로 전회 발파에 의해 후방파쇄(back break)가 발생할 경우 비석 발생 위험성이 있음. 경사공으로 시공하거나 비석방호를 위한 적절한 발파보호공을 설치할 것. ⑥ 발파보호공은 50 kg/m^3 이상의 중량물을 사용하고 내구성이 우수한 것으로 할 것.

바. TYPE VI : 대규모 발파공법

구 분	패 턴 도
천공 평면도	 번호는 뇌관이 기폭되는 순서를 나타냄.
천공 단면도	
특 기 사 항	① 적용 폭약은 주 폭약으로 초유폭약(ANFO)을 적용하였다. ② 기폭약(primer)은 에멀전 폭약으로 설정하였다. ③ MS 전기뇌관을 사용하며, 각선의 길이는 천공장 + 1.5 m를 기준으로 함. ④ 20공을 기준하여 1회 발파로 설정하였으나 시험발파 결과에 의해 증감할 수 있음. ⑤ 기폭약포의 위치는 천공저부로부터 50 cm 상부에 설치할 것. ⑥ 만약, 천공에 용수가 발생할 경우에는 초유폭약 대신 에멀전 폭약 등으로 대체할 것. ⑦ 초유폭약은 사용하는 비트의 마모도에 따라 단위 길이 당 장약량이 변화하므로 소정의 전색장(기준 2.5 m 이상)을 준수할 수 있도록 조치할 것. ⑧ 초유폭약은 정전기에 의한 위험이 있으므로 천공이 완료된 후 적어도 30분 이상 경과한 후 장약을 할 것. ⑨ 석회암 지대에서는 암반에 공동이 존재할 수 있으므로 천공 및 장약 시에 이를 관찰하여 과장약이 되는 일이 없도록 조치할 것.

6. 연약지반처리공

1) 연약지반 판정 기준

- (1) 일반적으로 표준관입시험치 N 값과 일축압축강도, 콘관입시험에 의한다.
- (2) 일반적인 의미의 연약지반은 아래와 같이 구분한다.

구 분	점성토, 유기질토		사질토
층두께	10m미만	10m이상	—
N 치	4이하	6이하	10이하
q_c (kN/m ²)	784이하	1,176이하	3,922이하
q_u (kN/m ²)	58이하	98이하	—

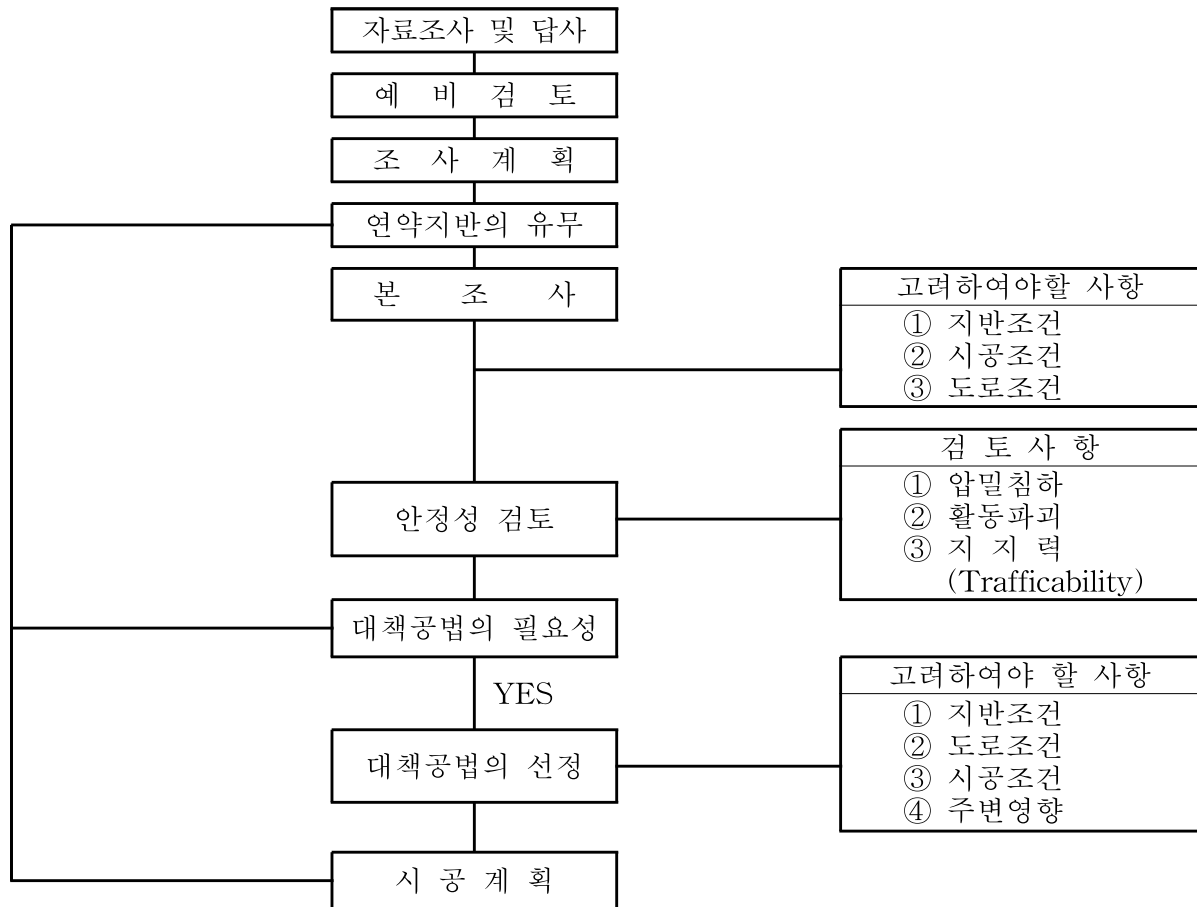
q_c : 콘관입저항 q_u : 일축압축강도

2) 연약지반 조사, 시험 및 계측

구 분		조사, 시험, 계측의 목적 및 배치기준
현 장 조 사	시 추 조 사	- 연약지반 구간 및 신설 구조물 - 연약지반에서의 조사간격 : 1공/100m
	자 연 시 료	- 연약지반 시추조사에서 심도 2~3m마다, 층이 바뀔때마다 - 연약층이 균일하거나, 분포의 두께가 얇은경우는 공당 2개소
	핸 드 오 거	- 쌓기부에서는 100~250m 당 1개소 - 연약층이 두꺼운 경우는 제외한다.
현 장 시 험	표준관입시험	- 시추조사시 매 1.0m마다 또는 토층이 바뀔 때마다 - KSF 2307에 의거 연속성 있게 실시(표준관입시험 개정2002년)
	배 인 시 험	- 상부연약층의 비배수 전단강도(C_u)를 측정하기 위하여 실시 - 연약지반에서 100~250m 간격 - 쌓기지역 연약층(최대 5.0m 까지)의 전단강도 측정 - 측정심도는 연약층 전체 또는 시료채취위치
	콘관입시험 (CPT, PCPT)	- 연약한 표층의 지지력 특성 및 주행성 예측을 위하여 실시 - 연약지반에서 100~250m당 1회 - 연약지반 표층의 지지력 및 강도, 간극수압 파악 - 필요시 소산시험 실시
실내 시험	물리시험	- 비중시험, 함수량시험, 입도시험, 액성한계, 소성한계
	역학시험	- 투수시험, 압밀시험, 일축압축시험, 삼축압축시험,직접전단시험
현 장 계 측	침하판	- 전침하량측정, 흠쌓기속도 조절, 프리로딩 제거시기 판정 - 연약지반 흠쌓기시 100m 간격으로 흠쌓기단면 중앙에 설치
	경사계	- 흠쌓기비탈면부의 수평방향 변형, 교대부 측방유동 안정성검토 - 전단파괴가 우려되는 쌓기부 좌,우 비탈면, 교대 중앙부에 설치
	간극수압계	- 흠쌓기하중에 의한 간극수압 변화, 과잉간극수압 소산정도 - 200m 간격으로 흠쌓기단면 중앙에 설치, 연약층두께에 따라 동일 지점에 공당 소자 1~3개씩 설치
	지하수위계	- 흠쌓기에 의한 간극수압 변화, 과잉간극수압 소산정도 - 200m 간격으로 흠쌓기에 의한 영향을 받지 않도록 비탈면과 이격하여 설치
	층별침하계	- 연약지반 쌓기의 심도별 압밀침하량 측정과 지표면 침하량 분석 - 200m 간격으로 흠쌓기단면 중앙에 설치, 연약층두께에 따라 동일지점에 공당 소자 1~3개씩 설치

3) 연약지반의 검토

(1) 연약지반 안정 분석과정



(2) 연약지반 안정 검토기준

- ① 허용침하량
 - 도로공용시 : 10cm
 - 배수박스 : 30cm
- ② 허용안전율

구분	단기	장기		
		건기	우기	지진시
기준안전율	FS > 1.1	FS > 1.3	FS > 1.2	FS > 1.1

※ 상세 해석조건은 「비탈면 안정공」 참조

(3) 연약지반 계층 관리기준

- ① 침하관리
 - 쌍곡선법, Hoshino법($\sqrt{t}$ 법), Asaoka법
 - Simulation법(淺岡法), Moden법(門田法)
- ② 안정관리
 - MATSUO-KAWAMURA법(松尾-川村法)
 - TOMINAGA-HASHIMOTO법(富永-橋本法)
 - KURIHARA법(栗原法), Shibata-Sekiguchi법(시전-관구법)
 - Stress Path에 의한 관리기준

4) 대책공법의 적용 및 설계

(1) 연약지반 대책공법

- 지반의 표층처리를 대상으로 하는 대책공법
 - Mat 공법(Sand Mat, P.P Mat)
 - 천층 혼합처리 공법
- 활동파괴에 대한 대책공법
 - Sand Compaction Pile 공법
 - 치환공법(부분제거)
 - 압쌓기 공법
 - Protection Pile 공법
 - Pile Net 공법
 - 심층 혼합처리 공법
- 압밀침하에 대한 대책공법
 - Vertical Drain 공법(Sand Drain, Board Drain, Pack Drain)
 - 동다짐 공법
 - 단계쌓기 공법
 - 진공 압밀 공법
- 활동방지 및 압밀침하에 대한 대책공법
 - 치환공법(전면제거)
 - Sand Compaction Pile 공법
 - 경량재료 이용 공법(Polystyrene Block)
- 측방유동에 대한 대책공법
 - 단계쌓기 공법
 - 경량재 뒷채움공법
 - 치환공법
 - Sand Compaction Pile 공법
 - 약액 주입공법
 - 토목섬유 보강공법

(2) 연약지반처리공법의 조합(예)

대 상 목 적	공 법 의 조 합
쌓기지반 Trafficability 및 활동방지	Mat 공법 + 압채움 + 재하중
	Mat 공법 + Sand Compaction Pile + 재하중
쌓기지반 Trafficability 및 침하축진	Mat 공법 + Vertical Drain + 재하중
쌓기지반 Trafficability 및 활동방지, 침하축진	Mat 공법 + Vertical Drain + 압채움 + 재하중
	Mat 공법 + Vertical Drain + Sand Compaction Pile
구조물의 활동방지 및 침하축진	재하중 공법 + Vertical Drain + Sand Compaction Pile
	Mat 공법 + 재하중 공법 + Vertical Drain + Sand Compaction Pile

7. 기타 (공종별 설계요령)

1) 기존 구조물 깨기

(1) 구조물 하부구조

- ① 유수부는 하상면까지 제거하여야 하며, 지표면에서 최소 30cm 깊이까지 제거한다.
- (2) 도로완성면에서 최소 1m 깊이까지 모든 구조물을 제거하되 포장층의 두께가 1.0m를 넘는 경우에는 포장층내의 모든 구조물을 제거한다.(단, 아스팔트 포장은 현지여건을 감안하여 제거)
- (3) 기존 도면입수 가능한 것은 도면에 의하여 수량 산출한다.
- (4) 기존 아스팔트콘크리트 포장깨기시
 - ① 확장공사의 종단개량으로 인한 기존도로 굴착시
 - 기존 포장체가 신설포장부에 보조기층 또는 동상방지층내에 위치할 경우 골파기 수량을 반영하고, 골파기는 1m폭에 아스팔트 콘크리트 포장두께 깊이로 하고 1차로당 1line을 설치한다.

2) 측구뚫쌓기

- (1) 콘크리트 측구 및 토사측구 등 쌓기부 측구의 형식에 따라 구분하되, 지형조건·현장여건을 고려하여 답구간에 설치한다.

3) 표토제거

- (1) 연약지반 구간의 표토등 유기물질을 다량으로 함유하고 있는 토량은 쌓기 재료로 부적절하므로 발주처와 협의하여 제거후 처리하여야 한다.

4) 벌개제근 및 가로수 제거

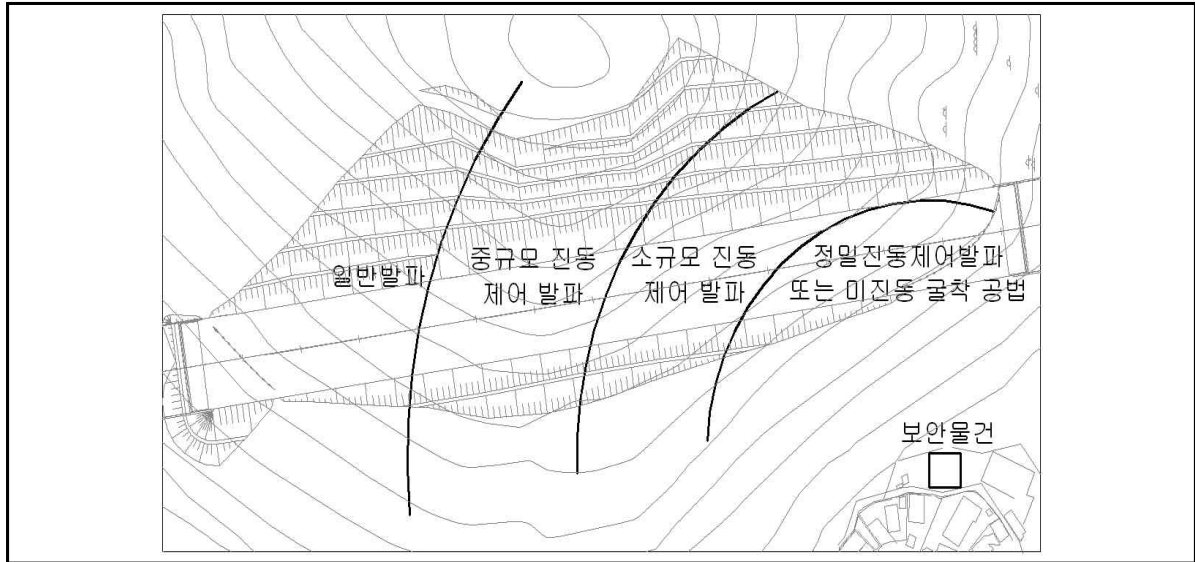
- (1) 벌개제근시 산림지역에 적용하며 기존 도로폭은 제외한다.
- (2) 벌채·가로수 제거시 발생한 임목폐기물은 현장내 처리하여(파쇄,분쇄) 우드칩,톱밥, 퇴비원료 등으로 사용하되, 현장여건에 따라 탄력적으로 적용한다.
- ※ 「폐기물 관리법 시행규칙(2012.7.20, 환경부)」 적용

5) 흙깎기

- (1) 깎기·쌓기부 비탈면경사는 토질별 비탈면안정 검토결과에 따라 적용하며, 소규모 현장일 경우는 표준기준을 고려하여 설계에 반영한다.(평면계획상 비탈면경사 조정은 비탈면 안정공 참조)
- (2) 암발파 깎기부 비탈면 경사는 비탈면 안정검토 결과에 따라 적용하며 암발파 공법은 공사의 효율성과 민원발생 방지를 위하여 발파원에서부터 보안시설까지의 이격거리 기준으로 선정한다.
- (3) 진동 허용속도는 각 보안시설물과 이격거리를 고려하여 적용공법을 선정하고, 공사시행시 시험발파를 실시하여 지반 진동상수 및 지발당 허용 장약량을 결정한 발파량을 감안하여 발파공법을 조정·적용할 수 있다.
 - 천공제원 - 진동허용 기준치 - 지발당 허용 장약량
 - 발파원에서 보안시설까지의 사거리 - 적용 발파공법 등

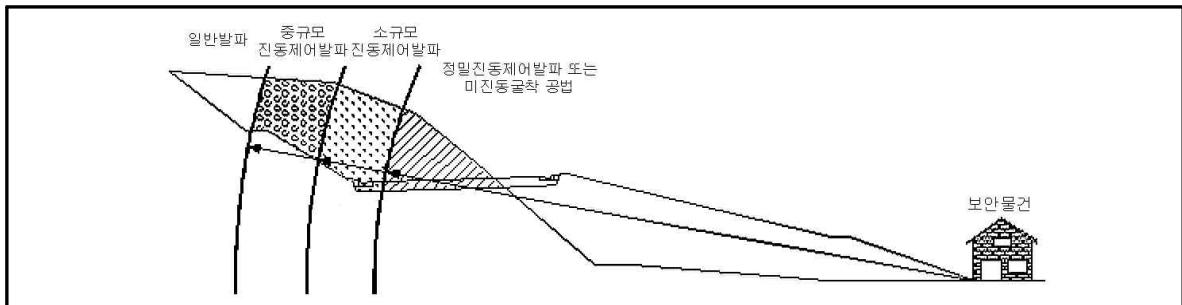
(4) 평면도 및 횡단면도상 수량산출 방법(“예”)

1) 평면도상(○○~○○ 도로건설공사 STA.6+700지점 우측)



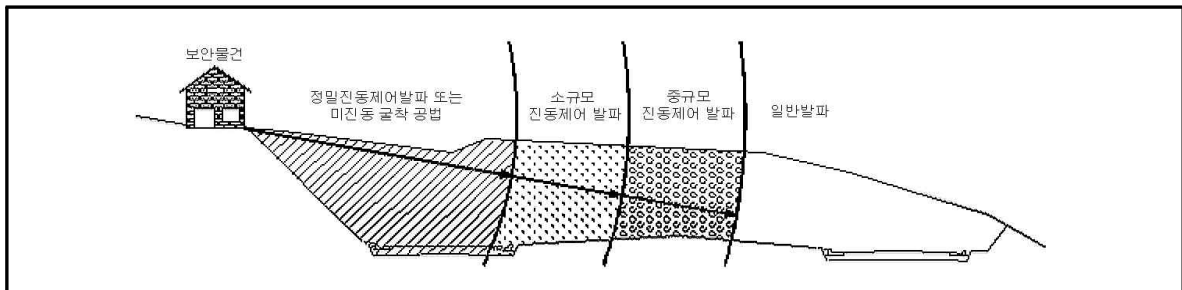
2) 횡단면도상

① 보안물건이 발파지역보다 낮은 경우



- 평면도상 발파공법별 기준에 따른 이격거리를 산출하여 횡단면도에 원호를 그린다.
- 원호로 그은 선에 의하여 발파공법별 암 발파량을 구분하여 수량을 산출한다.
- 수량 산출을 용이하게 하기 위해 필요한 경우 원호와 계획선 및 지표선의 교차점을 잇는 현으로 직선화하여 수량을 산출할 수 있다.

② 보안물건이 발파지역보다 높은 경우

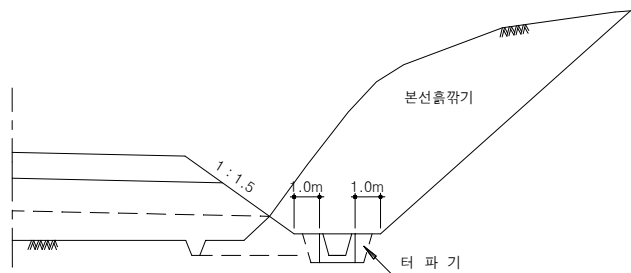


- 평면도상 발파공법별 기준에 따른 이격거리를 산출하여 횡단면도에 원호를 그린다.
- 원호로 그은 선에 의하여 발파공법별 암 발파량을 구분하여 수량을 산출한다.
- 수량 산출을 용이하게 하기 위해 필요한 경우 원호와 계획선 및 지표선의 교차점을 잇는 현으로 직선화하여 수량을 산출할 수 있다.

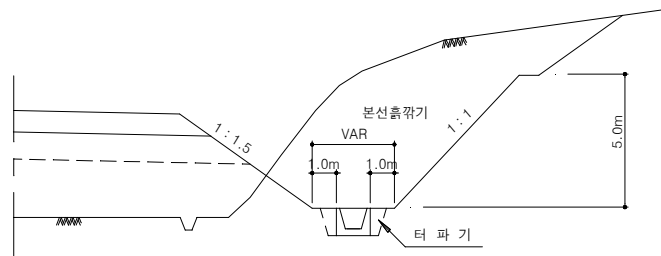
- (5) 도로 건설공사의 발파공법은 보안물건으로부터 발파소음, 진동, 비석 등의 환경피해 및 민원발생의 원인이 되므로, 환경피해를 저감 시킬 수 있도록 현지여건을 고려한 시공성, 경제성, 안전성 등을 감안하여 적절한 발파공법을 선정한다.
- (6) 공사시에는 시험발파에서 제시된 천공간격, 지발당 허용장약량, 발파패턴 등에 따라 발파공사를 시행하여야 하며, 계측관리를 철저히 시행하여 안전하게 발파하여야 한다.
(단, 설계 발파공법이 변경될 경우 발주청과 협의하여 설계변경을 하여야 한다)

(7) 흙깎기와 터파기의 구분 “예”

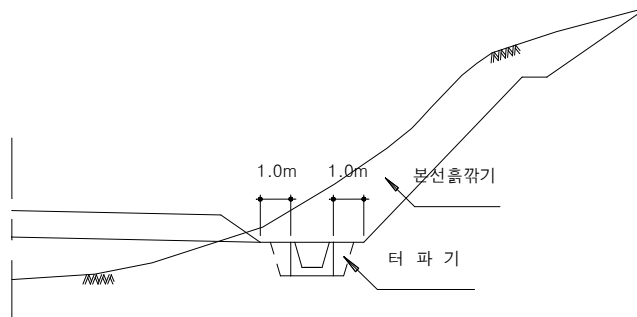
①



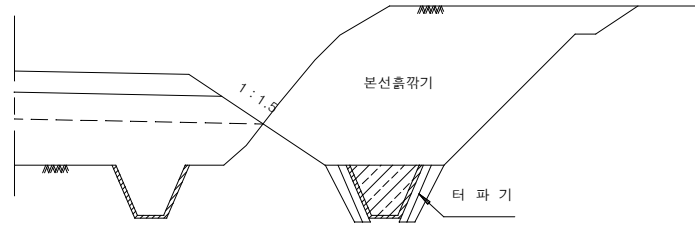
②



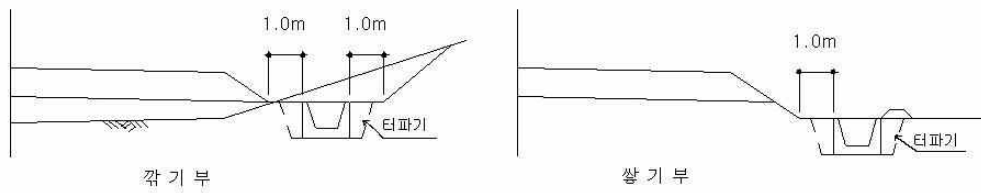
③



④

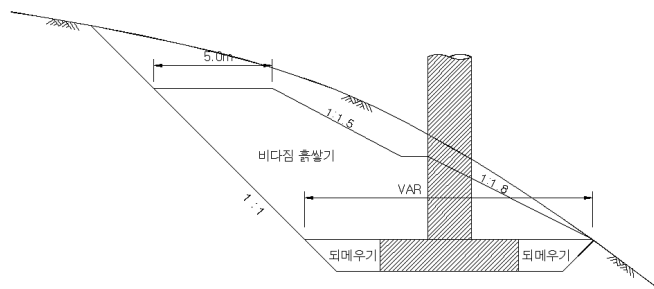


⑤



(8) 깎기부에 설치되는 교량 기초의 깎기·터파기후 발생하는 잔토는 환경훼손 최소화, 경제성 확보, 절취사면의 안정성 확보 등을 고려하여 가능한 원지반대로 복구토록 한다.

- ① 원지반경사가 1:1.5보다 완만한 경우 : 원지반으로 복구
- ② 원지반경사가 1:1.5보다 급할 경우 : 일반 쌓기부 경사(1:1.5 ~ 1:1.8)적용
- ③ 원지반 복구후의 잔토 : 현재와 동일하게 사토처리
- ④ 복구사면 녹화는 현장여건을 고려하여 적용여부 결정
- ⑤ 원지반 복구시 쌓기는 비다짐으로 적용(수량산출서에 산출근거(횡단면도 등) 명기)



※복구사면 상단부 소단폭원은 시공성을 고려하여 5.0m 적용

6) 순쌓기 운반(m³)

- (1) 토취장의 위치는 가능지역을 선정하여 토지이용계획 확인원 및 토지소유자의 동의서를 보고서에 첨부시키고, 추후 정산이 가능토록 설계변경조건에 명시한다.

7) 사토(m³)

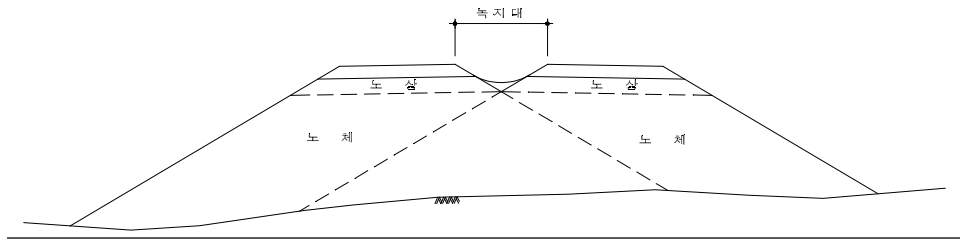
- (1) 사토장의 위치는 가능지역을 선정하여 토지이용계획 확인원 및 토지소유자의 동의서를 보고서에 첨부시키고, 추후 정산이 가능토록 설계변경조건에 명시한다.

8) 토석정보시스템(eis.kiskon.net)활용

- (1) 기본 및 실시설계 완료시 토공사에 대한 토석정보시스템(eis.kiskon.net)입력현황을 보고서에 첨부시키고 2개공구가 인접하여 공사시 부족토와 사토량을 파악하여 토공 유동계획을 수립하여야 한다.
- ① 인접공구 골재 최우선 활용방안 검토.
 - ② 암판매에 따른 사업비 절감방안 검토.

9) 흙쌓기(m³)

- (1) 쌓기비탈면 표준경사는 0~5m까지는 1:1.5로 하고, 그 후에는 1:1.8로 하되 비탈면 안정 검토 후 적용한다.



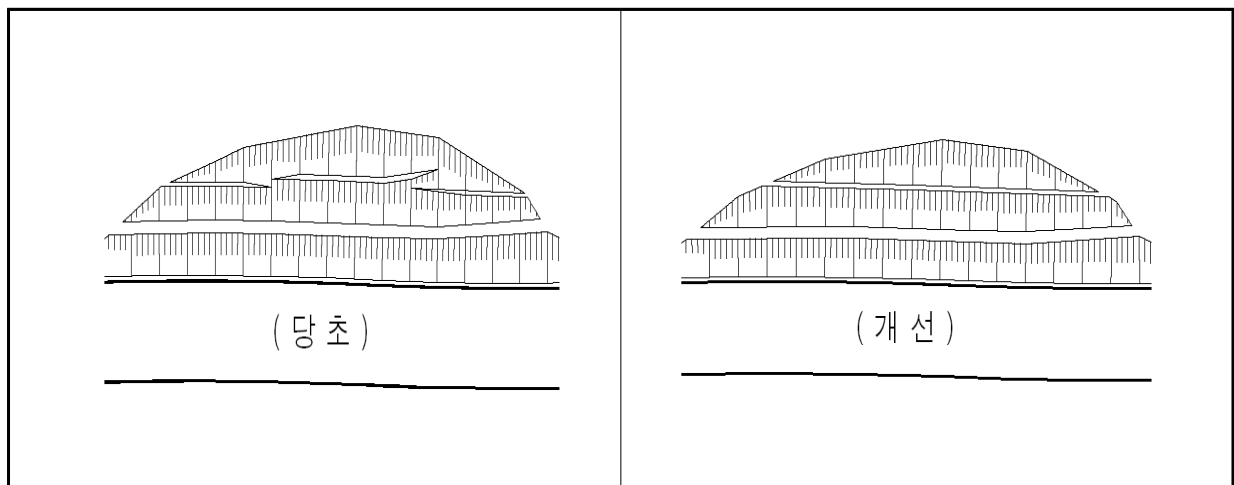
- (2) 최종 다짐두께 1.0m를 노상으로 분류한다.(동상방지층 두께를 노상층에 포함함.)

(3) 녹지대 쌓기

- ① 분리구간 녹지대는 토공균형 및 배수조건등을 고려하여 볼록형(凸) 또는 오목형(凹)을 선정 적용한다.

10) 흙깎기부 소단설치

- (1) 흙깎기부 소단설치는(리핑,발파암 포함) 시공성 및 미관을 고려하여 연속적이고 일관성 있게 설치한다.



11) 측도(부체도로) 및 기타사항

(1) 측도(부체도로)의 폭은 5.0m를 표준으로 하되 접속도로 현장여건 등을 종합적으로 검토하여 적용한다.

(단, 지방도 및 농어촌도로 등은 관계기관과 협의하여 폭을 결정한다.)

(2) 측도(부체도로)에는 산마루측구를 설치여부를 검토하여 반영 한다.

(3) 본선과 측도(부체도로)사이에는 필요한 경우에는 L형 측구, U형 측구 또는 반원형관을 설치할 수 있다.

(4) 토공 유동표상 지반선위의 공제토 작성기준

구 분	순 쌍 기 현 장	사 토 현 장
공 제 토 작성기준	① 순쌍기란에 ⊖공제토량 ② 흙쌍기란에 ⊖공제토량	① 유동표 운반에 ⊖공제토량 ② 흙쌍기란에 ⊖공제토량 ③ 사토란에 ⊕공제토량
단 면 예	포장층 노상 노체 노체 또는 뒷채움 지반선 ⬜:공제토량(지반선위) ⬜:잔 토(지반선아래)	

□ 수량산출요령

1. 기존 구조물 깨기

1) 무근콘크리트 깨기(m³)

- (1) 쌓기부 : 기존의 무근 콘크리트 구조물 전량에 대하여 수량을 산출한다.
(배수관 날개벽, 중력식 옹벽, 콘크리트 측구, 중분대, 집수정 등)
- (2) 깎기부 : 산마루 측구를 제외한 기존의 무근 콘크리트 구조물에 대하여 수량을 산출한다.
- (3) 단위중량은 2,300kg/m³으로 한다.

2) 철근콘크리트 깨기(m³)

- (1) 기존 철근 콘크리트 구조물 전량에 대하여 수량을 산출한다.
(방호벽, 교량용중분대, 교량, 암거 및 날개벽, 옹벽, P.S.C BEAM등)
- (2) 단위중량은 2,400kg/m³으로 한다.
- (3) 수량산출시 인력, 기계로 구분하지 않고 단가산출에서 기계 100% 일괄 계상한다.
- (4) 철근고재 발생품은 부피기준 0.8%로 계상한다.(80%고재 처리)
예) $1\text{m}^3 \times 0.008 \times 7,850\text{kg/m}^3 \times 80\% = 50.24\text{kg/m}^3 \approx 50\text{kg/m}^3$

3) 석축혈기(m²)

- (1) 35cm×35cm 규격의 깐돌 및 견치돌 기준
- (2) 돌붙임에 유용할 경우에는 메쌓기와 찰쌓기를 구분하지 않고 단가산출서에서 기존 석축량의 50%를 유용하는 것으로 계상한다.

※ 현장여건을 감안 가능하면 콘크리트로 설계(깐돌 구입으로 및 시공결여)

4) 기존포장 깨기

(1) 콘크리트 포장깨기(m³)

- ① 기존 콘크리트 포장두께를 정확히 조사하여 수량을 산출한다.
- ② 단위중량은 2,300kg/m³으로 한다.
- ③ 기계 깨기 및 절단을 원칙으로 한다.
- ④ 콘크리트 포장깨기의 발생량 및 폐콘크리트(건설폐기물)은 쌓기재로 유용을 원칙으로 하되 L형측구 뒷채움재나 기초잡석으로의 활용을 검토하고 재활용 용도(보조기층용)골재 사용량의 15~40%이상은 순환골재로 의무사용토록 한다.

2012년 12월 31일 까지	2013년 1월 1일부터 2013년 12월 31일까지	2014년 1월 1일부터 2014년 12월 31일까지	2015년 1월 1일부터 2015년 12월 31일까지	2016년 1월 1일 이후
골재 소요량의 15%이상	골재 소요량의 25%이상	골재 소요량의 30%이상	골재 소요량의 35%이상	골재 소요량의 40%이상

※ 「순환골재 의무 사용량 제정 고시(제2012-475호, 국토해양부)」 적용

(2) 아스팔트 포장깨기(m^3)

- ① 기존 아스팔트 포장두께(덧씌우기 포함)를 정확히 조사하여 수량을 산출한다.
- ② 단위중량은 $2,350kg/m^3$ 으로 한다.
- ③ 기계깨기 및 절단을 원칙으로 한다.
- ④ 아스팔트 포장깨기의 발생량은 이동식 크랏샤로 크랏싱후($100m/m$) 쌓기재로 유용함을 원칙으로 하되 현지여건에 따라 조정한다.

포장깨기 수량산출 양식

측 점		연 장	포 장 깨 기	기 계 절 단
시 점	종 점	(m)	연장×폭×포장두께 = (m^3)	연장×2=(m)
+	+			
+	+			
+	+			
+	+			

(3) 보도블럭 포장헐기(m^2)

- ① 기존보도블럭 포장 단면적으로 산출한다.
- ② 단위중량은 $2,300kg/m^3$ 으로 한다.
- ③ 인력헐기를 원칙으로 한다.(특별시방서에 기록)

5) 포장절단(m)

(1) 콘크리트 포장절단(m)

- ① 기존 암거 연장시 기존 암거의 외벽 둘레길이를 산출한다.
- ② 측도의 기존 콘크리트 포장 절단시 절단연장의 길이를 산출한다.

(2) 아스팔트 포장절단(m)

- ① 기존 포장의 절단 연장을 산출한다.
- ② 단, 골파기할 경우 아스팔트 기계절단 수량은 별도 계상한다.

6) 강교철거(Ton)

- (1) 철거 총 Ton 수로 산출한다.

7) P.S.C BEAM 철거

- (1) 규격별 철거 총 본수로 산출한다.
- (2) 철거한 P.S.C BEAM은 철근콘크리트 깨기 수량에 반영한다.

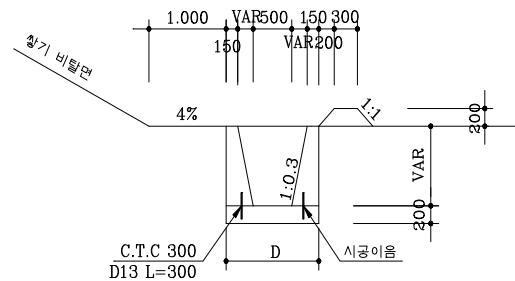
8) 건설폐기물 파쇄(m³)

- (1) 경제성 및 현장적용성 등을 감안하여 이동식 크래셔(자주식)를 이용 100m/m 이하로 파쇄한 후 쌓기재로 활용한다.(단 폐기물처리와 비교검토)
- (2) 건설폐기물(폐콘크리트, 폐아스콘)을 m³로 산출한다.
- (3) 운반비는 현장발생한 폐기물량, 발생장소 등을 고려하여 발주청과 협의 결정 하여야 한다.
- (4) 폐콘크리트의 체적 환산계수(f) L:1.40~1.60, C:별도계상으로 산출한다

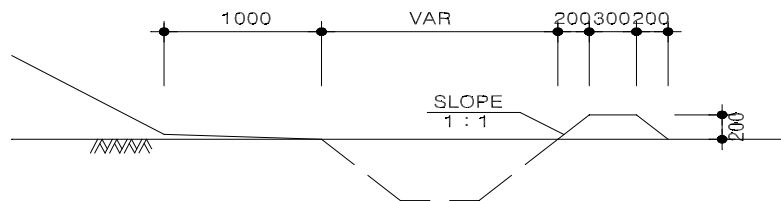
2. 측구뚝쌓기(m³)

- 1) 측구뚝쌓기는 비다짐 수량으로 산출한다.

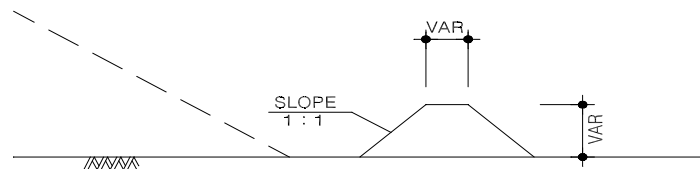
- (1) 형식-1(콘크리트측구) :



- (2) 형식-2(토사측구)



- (3) 형식-3(토사측구)



3. 표토제거(m²)

- 1) 답구간(2)답외구간, 3)연약지반구간 공통적용)

- (1) 표토제거 및 벌개제근은 중복 계산할 수 없다.
- (2) 표토제거를 흙쌓기에 유용시 다짐이 필요하지 않는 경우에는 표토제거량의 90%을 수량에 계상하고 다짐이 필요한 경우에는 표토제거량의 90% 에 0.9를 곱한 수량으로 계상한다.

- (3) 수량은 수평거리로 최단거리를 산정하되 측구부분은 제외한다.
- (4) 쌓기부의 표토제거는 쌓기높이(노상완성면) $H=1.5\text{m}$ 미만의 경우에 한한다.
- (5) 표토제거는 지표면으로부터 두께 20cm 를 제거하는 것으로 한다.
- (6) 깎기부, 노채, 노상으로 구분 산출한다.
- (7) 지목은 현실지목으로 산출한다.
- (8) 순쌓기 현장의 경우에는 유동표상에 쌓기부 표토제거 부분의 다짐물량 및 부족 토공량을 계상하고, 사토현장의 경우에는 표토제거 부분의 다짐물량 계상 및 표토 제거량을 전량 사토하는 것으로 계상한다.
- (9) 흙깎기부는 깎기에서 공제하고 흙쌓기부는 쌓기에 포함한다.

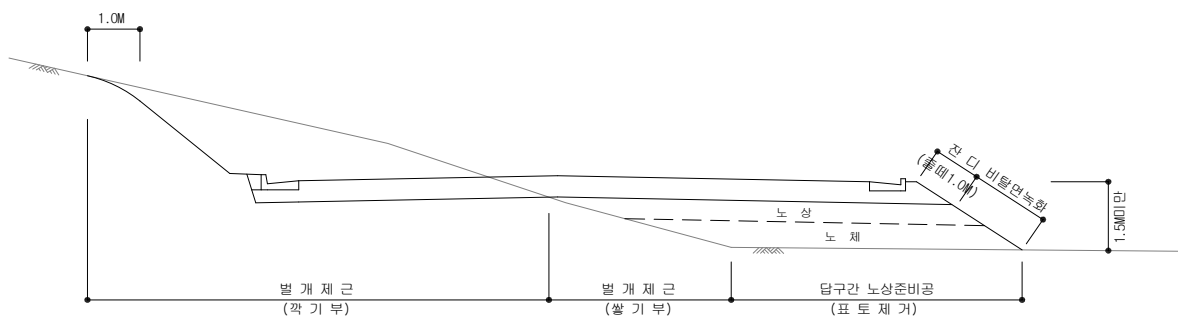
4. 벌개제근 및 가로수 제거

1) 벌개제근(m^2)

- (1) 깎기부, 쌓기부 구분하여 산출한다.
- (2) 벌목비를 추가 계상한다.
- (3) 지표면의 최단거리로 산출한다.(산마루측구와 1m Rounding구간)
- (4) 흙쌓기 높이가 1.5m 이상인 구간에 있는 수목이나 그루터기는 지표면에 바짝 불도록 잘라 잔존높이가 지표면에서 15cm 이하로 되도록 하여야 한다.
- (5) 흙쌓기 높이가 1.5m 미만인 구간에 있는 수목이나 그루터기, 뿌리, 덩불등은 지표면에서 20cm 깊이까지 모두 제거하여야 한다.
- (6) 벌개제근은 표토제거와 같이 토공유동표상에서 반영하여야 한다.

2) 가로수 제거(본)

- (1) 제거되어야 할 가로수목의 수를 정확히 조사하여 수량을 산출한다.
- (2) 뿌리제거는 임목본수에 따라 폐기물처리비용을 산정하고 임목본수도는 1.0m^2 당 $50\sim60\%$ 의 수량을 계상하여 적용한다.



5. 흙깎기(m^3)

1) 토사깎기

- (1) 깎기 경사는 토사층 최초 수직고가 5m 까지는 $1:1.2$, 그 이상은 $1:1.5$ 로 하는 것을 표준으로 하되, 비탈면안정검토 결과에 따라 조정·적용한다.
- (2) 소단을 5m 높이마다 폭 1m 로 설치하며 소단경사는 4% 로 한다.

2) 리핑암깎기

- (1) 깎기 경사는 1:0.7~1:1.2를 표준으로 하되, 비탈면안정검토 후 현지여건에 따라 조정할 수 있다.
- (2) 리핑암구간에서는 H=5.0m마다 소단을 설치하되 7.5m이하에서는 소단을 설치하지 않는다.
- (3) 소단과 소단사이에 토사와 리핑암 구분선이 발생시 많은 쪽 비탈면 경사를 적용토록 한다.

3) 발파암깎기

- (1) 깎기 경사는 불연속면의 상태에 따라 비탈면 안정검토를 반드시 실시하고 그 결과에 따라 경사를 조정한다.(시공시 설계와 현장여건이 상이할 때는 발주처와 협의하여 조정할 수 있다.)
- (2) 깎기높이가 20m를 초과하는 경우 20m마다 3.0m폭의 소단을 설치한다.
- (3) 발파공법 적용은 환경영향 평가시 소음·진동 및 환경에 미치는 영향 및 설계기준, 현장여건 등을 고려하여 적용하여야 한다.
- (4) 발파 시행시 발파 진동 계측기를 설치하여 허용 기준치를 상회하지 않도록 철저히 하며, 안전관리 요원을 배치하여 민원발생 및 사고 위험성을 사전예방 강구한다.
- (5) 발파암 깎기 공종별로 수량산출 및 단가산출을 작성한다.

※ 임시방호시설 : 기존도로의 정비 또는 확장공사 구간과 인접하여 시공되는 깎기부 중 계획깎기고가 10m미만 구간에 설치하되 「암파쇄방호시설 설치지침」에 따른다.

※ 발파암 유용시: 기계소할 15%(미진동굴착, 정밀진동제어 발파는 제외)

사토현장: 소할비 기계상 브레이커 깨기: 소할비 기계상

3-1) 브레이커 : 기존도로와 접해있는 확장부의 깎기(깎기높이가 10m이상일때에는 차량통행에 지장없도록 가시설을 설계에 반영한다. : H-BEAM, 토류판 등)

4) 미진동굴착공법 : 소음, 진동규제치 기준에 의거 발파원에서 보안물건(주요시설물, 축사, 가옥, 공장 등)과 충분한 이격거리에 맞게 적용하도록 하고, 시험발파를 통해 발주처와 협의하여 발파구간을 선정한다.

(미진동 파쇄기, 혼합 화약류, 기계적 파쇄, 약액주입)

5) 정밀진동제어발파 : 소음, 진동규제치 기준에 의거 발파원에서 보안물건(주요시설물, 축사, 가옥, 공장 등)과 충분한 이격거리에 맞게 적용하도록 하고, 시험발파를 통해 발주처와 협의하여 발파구간을 선정한다.

6) 진동제어발파(소규모, 중규모) : TYPE별 적용은 발파원 중심에서 보완시설물(주요시설물, 축사, 가옥, 공장 등)과의 이격거리에 맞게 적용한다.

7) 일반발파 : 동일한 장소내에서 발파 규모가 적은 지역에 연속적인 작업이 가능한 지역으로 크롤러 드릴을 사용하여 공당 파쇄량이 24.0m³인구간에 적용한다.

8) 대규모발파 : 동일한 장소내에서 일반발파규모가 큰 지역에 연속적으로 작업이 가능한 지역으로 크롤러 드릴을 사용하여 공당 파쇄량이 65.4m³인구간에 적용한다.

※ 암발파 공법은 거리-지발당 장약량 조건표를 참조하여 설계시 공법을 검토하여야 한다.

9) 시험발파비용은 4km범위내에서 1회를 설계에 반영하고, 시공단계에서는 암반특성 및 현장 조건에 따라 조정할 수 있다.

10) 스크리닝스 활용 :

보조기층재료 생산시 골재입도조정을 위한 세골재로 골재생산시 부산물로 얻어지는 부순 잔골재인 스크리닝스를 활용하여야 한다.

- 스크리닝스 발생량 : 구조물 및 포장용 골재중량의 25%(단위중량: 1.7t/m³, 6%할증)

- 스크리닝스 사용범위 : 혼합골재 중량의 30%까지 대체(원석량=스크리닝스량 $\times$ 1.7/2.6)

※ 「보조기층 등 골재 생산시 스크리닝스 활용(2005.12, 도로건설팀)」 적용

6. 유용토 운반(m³)

1) 무대운반 [2) 도차운반, 3) 덤프운반 공통적용]

(1) 종방향 무대는 L=20m로 한다.

(2) 불도차 운반은 유토곡선 상에서 저변 60m이하를 기준으로 한다.

(3) 덤프트럭 운반은 60m를 초과하는 것을 기준으로 한다.

(4) 불도차 깎기 및 운반수량은 구분하여 작성한다.

(5) 설계서 수량은 자연상태 수량으로 토공유동표에서 산출한다.

(6) 층따기 수량은 무대로 산출 100% 유용한다.(노상, 노체로 구분 산출)

(7) 도차 및 덤프운반거리는 평균운반거리로 계상하고 운반수량은 토질별(토사, 리핑암, 발파암)로 구분하여 산출한다.

(8) 덤프운반거리(평균운반거리)는 설계도로의 터널, 교량 등 현지여건을 고려하여 산출한다.

(9) 종, 횡방향 무대량 산출시 깎기·쌓기 경계부에 사용중인 기존도로, 철도 또는 배수 측구 등 훼손 또는 매몰되어서는 안되는 시설이 있을 경우 흙깎기 및 흙쌓기에 대한 공사비를 별도 계상한다.(흙깎기, 사토 운반, 순쌓기 등)

7. 순쌓기 운반(m³)

1) 토사 [2) 리핑암, 3) 발파암 공통적용]

(1) 설계서 수량은 자연상태 수량으로 토공유동표에서 산출한다.

(2) 순쌓기는 가능한 본선의 깎기경사로서 조정하고 부득이한 경우에 토취장을 선정한다.

(3) 토취장 깎기는 토사, 리핑암, 발파암으로 구분 적용하며 제반물량(법면보호, 사토, 벌개제근, 깎기량, 부지사용료) 등을 단가에 포함한다.

(4) 도로 인접부분의 토지를 매입하여 순쌓기장소로 활용방안을 강구한다.

(5) 산림복구비(부지사용료포함)는 별도 계상한다.(부대공 참조)

(6) 토취장사용료 = 토취량 $\times$ 해당지자체 최저골재가의 50%

(7) 순쌓기 운반량이 100만m³ 이상이고, 운반거리가 10km 이상 공사에 대하여 선별적으로 (15ton 덤프 80% + 20ton 덤프 20%)을 적용한 복합단가로 계상한다.

8. 사토(m^3)

1) 무대운반 [2]도차운반, 3)덤프운반 공통적용]

- (1) 설계서 수량은 자연상태 수량으로 토공유동표에서 산출한다.
- (2) 사토장은 사토량을 충분히 처리할 수 있는 면적을 산출한다.
- (3) 사토장 정리비를 별도로 계상한다.(단가산출서 참조)
- (4) 사토장의 비탈면 보호공이 필요한 경우 별도로 계상한다.(단가산출서 참조)
- (5) 현장여건에 따라 사토장은 부지사용료 제외방안을 검토한다.
- (6) 도로 인접부분의 토지를 매입하여 사토장 활용방안을 강구한다.

9. 흙쌓기(m^3)

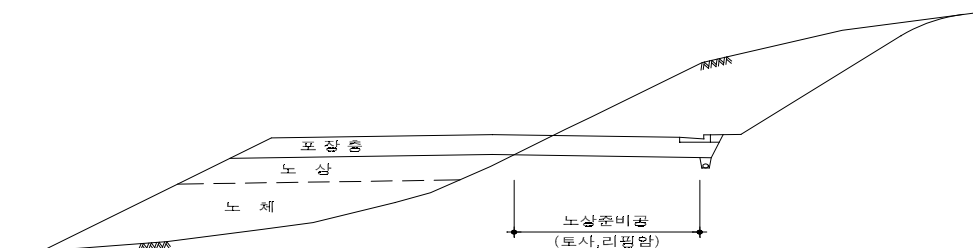
- 1) 노체, 노상, 녹지대로 구분 산출한다.(녹지대는 비다짐 적용)
- 2) 층따기 부위의 흙쌓기 수량은 노체, 노상으로 구분하여 산출한다.
- 3) 쌓기높이 5m마다 소단 1m설치하며, 쌓기구간의 2단 소단이후는 비탈면안정을 고려하여 법면 돌붙임등을 검토하여 필요시 설치한다.
- 4) 교량구간 및 터널구간은 횡단면도 토적표상에서 시·종점을 표시한다.
- 5) 녹지대 쌓기
 - (1) 상행선, 하행선이 분리될 경우 중앙폭이 4m이하일 경우 포장폭을 연장 조정한다.
 - (2) 중앙폭이 4m이상일 경우 Rounding처리하고 녹지대로 토공처리한다.
(녹지대의 최저고는 차도에서 1m정도 낮게 조정)
 - (3) 중앙폭이 4m이하일 경우 동일 포장으로 설계한다.
 - (4) 녹지대 구간 노출암일 경우 50cm제거하고 토사로 복토한 후 떼붙임한다.

10. 뒷채움 및 다짐공(m^3)

- 1) 배수공 및 구조물공의 수량산출을 기준으로 집계한다.(교대, 날개벽, 암거 뒷채움)

11. 노상준비공(m^2)

- 1) 토사 및 리핑암 구간 깎기후 노상 최종면의 거리를 산출한다.
- 2) 맹암거 및 발파암 구간은 제외한다.



12. 되메우기 및 다짐공(m³)

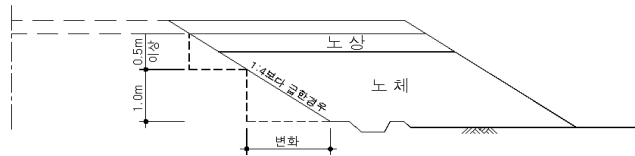
- 1) 배수공의 L형 측구, 부대공의 방음벽 및 다이크 되메우기량을 산출한다.
- 2) 수량은 다짐 및 비다짐으로 구분하여 적용한다.

13. 쌓기비탈면 다짐공(m³)

- 1) 길어깨 상단에서 쌓기 비탈면 끝까지 하고, 소단 및 라운딩 구간을 포함한 비탈면 거리로 면적을 산출한다.
- 2) 비탈면 다짐은 쌓기부 줄때 및 NET잔디 등의 면적과 동일하게 계산한다.

14. 층따기(m³)

- 1) 비탈면경사가 1:4보다 급한 경우 층따기를 실시한다.
- 2) 층따기의 직고 높이는 1m를 기준으로 한다.
- 3) 최상단 층따기 높이가 50cm 미만일 경우는 그 아랫단의 수평거리를 노상 마무리선과 수직으로 만나는 점까지 연결하여 층따기를 실시한다.
- 4) 층따기 수량은 무대로 산출 100% 유용한다.(토량 환산계수는 자연상태)
- 5) 다짐비 계상시 노체와 노상으로 구분하고, 유동표 작성시 부족토량을 감안하여 산출한다.
- 6) 기존도로 확장부 “예”



15. 토공 표준틀 설치(EA)

1)비탈표준틀

- (1) 비탈표준틀은 다음의 표준 설치간격으로 설치토록 한다.

- ① 직 선 부 : 20m간격
- ② 곡선 반경 300m이상 : 20m간격
- ③ 곡선 반경 300m이하 : 10m간격
- ④ 지형이 복잡한 장소 : 10m 이하 간격

2) 수평표준틀

- (1) 수평표준틀은 토공구간에 100m간격으로 설치토록 한다.

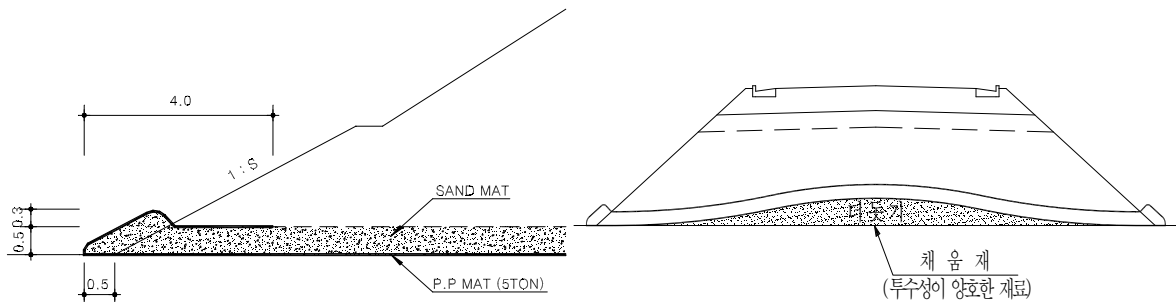
16. 연약지반처리공

1) 침하토 쌓기 및 다짐(m³)

- (1) 연약지반 구간에 침하로 인하여 생기는 수량을 반영한다.
- (2) 침하토 수량은 토공유동표 상에 수량을 반영한다.
- (3) 침하토 수량은 예상침하량을 계산치에 의해 산출한다.

2) 샌드매트(m³)

- (1) 연약지반 구간의 샌드매트 두께는 콘지수, 주행성, 배수성을 종합적으로 검토하여 50~120cm 범위내에서 산출한다.
- (2) 쌓기 비탈면 끝단에서 양쪽으로 샌드매트 두께 만큼 여유있게 산출한다.
- (3) 샌드매트의 수량은 다짐상태의 수량을 기준으로 한다.
- (4) 모래구입량 : 포설량에 F치 적용 $\left(\frac{L}{C} = \frac{1.15}{0.90} \right)$
- (5) 연약지반 모래운반은 20ton 덤프트럭 20%와 15ton 덤프트럭 80%를 각각 수량을 계상하고, 공사시 운반송장에 의거 정산한다.



※ 압밀침하량이 과도하여 샌드매트를 이용한 수평배수가 원활하지 않다고 판단 될 경우, 감독관의 승인후 침하량을 고려한 더뎛기 등을 고려할수 있다.

3) P.P 매트 부설(5ton/m)(m²)

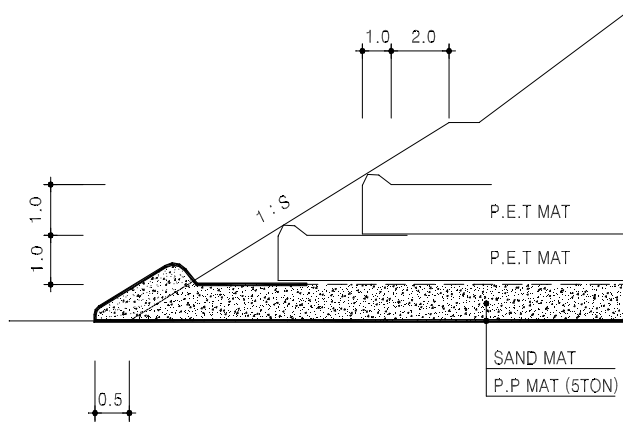
- 5ton/m (10ton/m, 15ton/m 공통적용)

- (1) P.P 매트는 쌓기비탈면 끝단에서 4.0m씩 여유있게 산출한다.
- (2) 현장봉합의 겹이음은 구입제품에 포함된 수량이다.

4) P.E.T 매트 부설(m²)

- 15ton/m 적용(20ton/m 공통적용)

- (1) 연약지반 구간에 적용하며 단계 흙쌓기시 적용한다.
- (2) 현장봉합의 겹이음은 구입제품에 포함된 수량이다.
- (3) 제 수량은 수평거리로 산출한다.



- 5) 샌드 드레인($\phi 400\text{m/m}$)(m)
 - (1) 연약지반 구간에 적용하며 심도는 Sand Mat층을 포함한다.(항타 및 인발)
 - (2) 모래수량은 Sand Mat층을 제외한 수량이다.
- 6) 샌드콤팩션 파일($\phi 700\text{m/m}$)(m)
 - (1) 연약지반 구간에 적용하며 심도는 Sand Mat층을 포함한다.(항타 및 인발)
 - (2) 모래수량은 Sand Mat층을 제외한 수량이다.
- 7) 팩 드레인(D120m/m)(m)
 - (1) 연약지반 구간에서 팩 드레인 공법 사용시 적용하며 팩 드레인의 길이는 시공관리를 위하여 샌드매트 상단에서 50cm가 노출되도록 산출한다.
- 8) 표토제거(m^2)
 - (1) 수량은 수평거리로 산출한다.
 - (2) 연약지반 구간 쌓기재료로 부적합한 지표(초근, 갈대, 습지 등)를 표토제거 $T=20\text{cm}$ 로 수량을 반영한다.
 - (3) 연약지반에서 표토제거로 발생된 토사는 사토하는 것을 원칙으로하되, 유용이 가능하다고 판단되는 경우 현장여건에 따라 유용할 수도 있다.
- 9) 과재쌓기(m^3)
 - (1) 연약지반 구간에 적용한다.
 - (2) 과재쌓기 후 제거한 수량은 본선 쌓기 작업에 유용한다.
- 10) 과재쌓기 제거(m^3)
 - (1) 과재쌓기 후 제거한 수량은 본선 쌓기 작업에 유용한다.
- 11) 치환토(m^3)
 - (1) 연약지반내에 치환하여야 할 토량은 체적으로 산출한다.
- 12) 침하관(개)
 - (1) 연약지반 구간에 적용하며 100m씩 등간격으로 3개소(중앙에 1개소, 좌우 길어깨에 각각 1개소씩) 설치하는 것을 기준으로 하되 발주처와 협의하여 설치간격 및 개소수를 조정할 수 있다.
- 13) 침하측정봉 및 보호관(m)
 - (1) 연약지반 구간에 적용하며 100m씩 등간격으로 3개소(중앙에 1개소, 좌우 길어깨에 각각 1개소씩) 설치하는 것을 기준으로 하되 발주처와 협의하여 설치간격 및 개소수를 조정할 수 있다.
- 14) 경사계 설치(개)
 - (1) 연약지반 구간에 적용하며 쌓기 좌우비탈면, 교대 중앙부에 설치하며, 계측관리 Casing Pipe 설치하는 지층까지의 깊이로 산출한다.
 - (2) 설치구간은 발주처와 협의하여 전단파괴 예상지점에 설치한다.
- 15) 간극수압계 설치(개)
 - (1) 연약지반 구간에 적용하며 계측관리 Tube 설치하는 연약지반층 중간 깊이로 설치, 간격은 200m로 한다.
 - (2) 연약지반 두께가 5m미만인 경우 공당 1소자, 5~10m인 경우 공당 2소자, 10m 이상인 경우 공당 3소자를 설치한다.
 - (3) 설치구간은 발주처와 협의하며 전단파괴 예상지점에 설치한다.

16) 수위측정기 설치(개)

- (1) 연약지반 구간에 적용하며 계측관리 Tube 설치는 연약지반층 중간 깊이로 설치, 간격은 200m로 한다.
- (2) 설치구간은 발주처와 협의하여 전단파괴 예상지점에 설치한다.

17) 층별 침하계 설치(개)

- (1) 연약지반 구간에 설치하며 설치간격은 200m씩 등간격으로 설치한다.
- (2) 연약지반 두께가 5m미만인 경우 공당 1소자, 5~10m인 경우 공당 2소자, 10m 이상인 경우 공당 3소자를 설치한다.

※ 각 계측기에 대한 계측인건비는 미계상하고 분석비만 단가산출서에 반영한다.

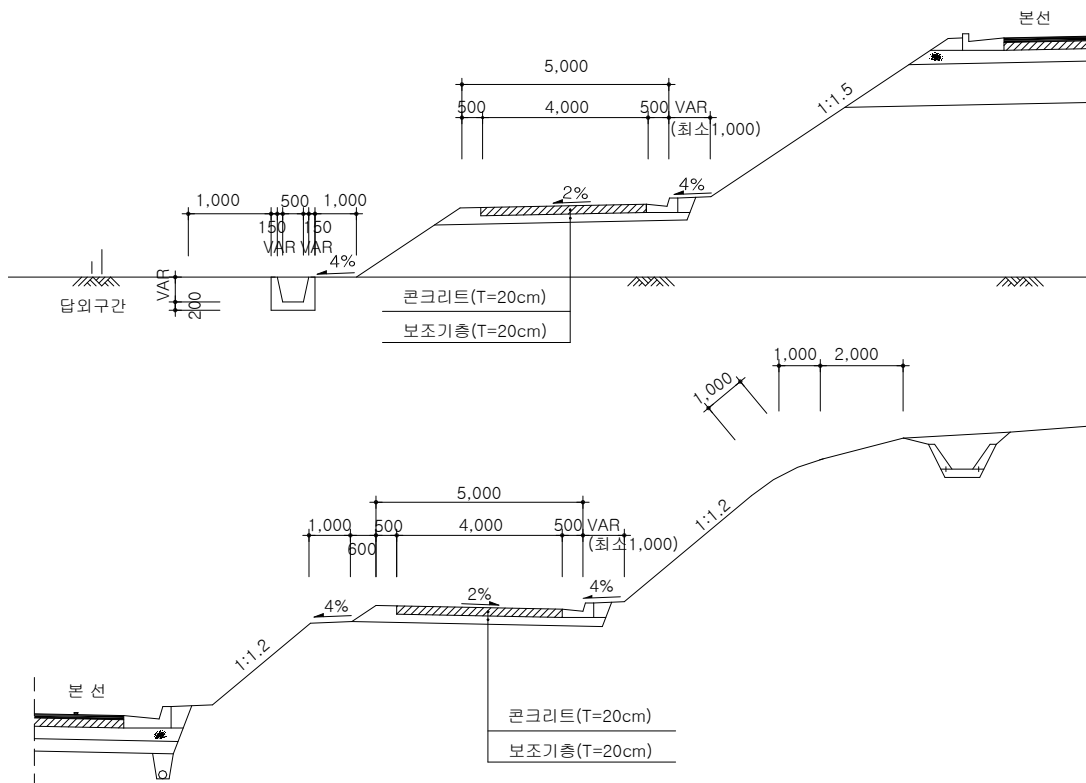
18) 유공관(m)

- (1) 샌드매트 설치구간에 배수기능을 검토하여 필요한 구간에 도로중심 및 횡방향으로 설치한다.

17. 측도(부체도로) 및 기타사항

- 1) 본선과 인접시에는 본선과 같이 수량산출하고, 본선 물량에 포함시키기 어려운 경우는 별도 산출한다.
- 2) 비상주차대 설치는 부체도로 및 현지여건을 고려하여 적절한 간격으로 설치한다.
- 3) 지반선아래의 잔토

지반선 아래에서 터파기로 발생한 잔토중 유용가능한 수량은 토공유동표의 흙깎기의 기타란에 기입하고, 흙운반의 무대란에도 기입하며, 위 잔토중 유용불가능한 수량은 사토처리한다.



18. 토공수량표

1) 횡단면도상의 수량표는 한글로 표기하는 것을 원칙으로 한다.

STA. +									
지 반 고			흡 진 동 굴 착	미진동과 쇄기		비탈면 보호공	얇은식생기반재		
계 획 고				혼합 화약류			두꺼운 식생기반재		
표토 제거	답구간			기계적 파쇄			리핑암면고르기		
	답외구간			약액주입			발파암면고르기		
별개제근			흡 진 동 굴 착	노 체		측구뚝쌓기			
흡 진 동 굴 착	토 사			노 상		되메우기 및 다짐공			
	리핑암			녹 지 대		층따기	노 체		
							노 상		
	일반발파		노 상 준비공	깎 기 부		연약 지반 처리	침하토		
	진동제어(소규모)			기준도로부			Sand Mat		
	진동제어(중규모)		비탈면 보호공	줄 때			과재쌓기		
	정밀진동제어			평 때					

19. 기타(일반사항)

1) 산출방법

(1) 수량산출은 A4 SIZE 계산지 또는 전산용지 양식에 의거 작성한다.

공 종	산 출 근 거	계

(2) 수량산출은 산출근거에서 소수점 두자리까지 하고, “계”란에는 소수점 한자리까지 산출하며 이하는 버리는 것으로 한다.

(3) 설계시 수량은 정수로 하고 단, 철근가공조립, 시멘트 벌크수량, 강교수량은 소수점 세째자리까지로 한다.(ton으로 산출)

<내역서 작성시>

※ 자재의 할증은 수량산출서상에서 할증을 계상한다.

※ 골재 등 자재운반거리는 100m 단위로 계상한다.

2) 유용토 및 공제토

(1) 유용토

① 토 공

- 비탈층따기 : 100%유용(토량 환산계수 $C=0.9$)
- 표토제거 : 표토면적(A)×두께(0.2m)×90%(유용)×0.9(토량환산계수)
 - 석축 철거 : 돌붙임이 있을 경우 갯 잡석 발생량 50% 유용(돌붙임이 없을 경우 90% 토공에 유용)
- 콘크리트 및 아스콘 깨기 : 순쌓기구간은 이동식 크래셔로 크래싱후(100m/m 이하) 노체에 유용함을 원칙으로 하되, 경제성등을 검토하여 폐기물 중간처리업자로 하여금 재활용하게 할 수 있음.(폐기물처리시 “폐기물관리법”에 의거 산출하며, 부대공에서 일괄적으로 폐기물처리비 반영)
- 콘크리트 철거수량 : 토량 환산계수 $C=1.0$
- 아스팔트 깨기 : 토량 환산계수 $C=1.0$
 - ※ 사토발생 현장에서는 구조물발생 잔토에 대하여는 사토처리 한다.

② 배수공

- 석축, 배수관(날개벽포함), 토사측구, 암거(날개벽포함), 집수정, 잡석깔기, 맹암거 등의 터파기로 인하여 발생하는 잔토를 다음과 같이 산출한다.

잔 토 $\left\{ \begin{array}{l} \text{육상 터파기 : 100\% 유용(단 100\%유용 가능시)} \\ \text{수중 및 용수 터파기 : 80\% 유용} \end{array} \right.$

- 석축, 배수관(날개벽 포함), 토사측구, 암거(날개벽 포함), 집수정, 잡석깔기, 맹암거 등
- 노건다이크, 도수로용 집수거, 도수로 : 잔토처리(단가에서 처리)

③ 구조물공 : 터파기로 인하여 발생하는 잔토를 다음과 같이 처리한다.

잔 토 $\left\{ \begin{array}{l} \text{육상 터파기 : 100\% 유용(단, 100\% 유용 가능시)} \\ \text{수중 및 용수 터파기 : 80\% 유용} \\ \text{유용이 불가능한 토사 : 사토처리} \end{array} \right.$

※ 구조물 터파기 유용량 중 대도시의 도심부와 대하천에 설치하는 구조물로서 설계자의 판단에 의하여 유용이 불가능한 터파기 수량에 대하여는 별도로 처리할 수 있다.

④ 부대공

- 방음벽 잔토는 100% 토공에 유용
- 가도토량은 80%유용, 사토구간은 100%사토
- 하천내 가도토량은 평수위 상부 토공량 80%를 유용한다.
 - ※ 기타 잔토 처리는 무대를 원칙으로 하되, 현지여건을 감안 발주청과 협의 조정한다.

(2) 공제토

- ① 배수관 및 암거 : 구체 및 날개벽을 포장부, 노상, 노체로 구분하여 공제
- ② 증분대 집수정 : 포장부, 노상, 노체로 구분하여 공제
- ③ 교 량 : 포장부, 노상, 노체로 구분하여 공제

3) 토적표 및 누가토적표 작성

토적계산은 평균 단면법으로 전산 계산함을 원칙으로 한다.

- (1) 쌓기량은 횡단면도 수량을 토적표와 누가토적표에 그대로 기입한다.(다짐 상태수량)
- (2) 깎기량은 토적표에는 자연상태의 수량을, 누가토적표에는 다짐상태의 수량을 기입한다.(토랑환산계수는 토사 : 0.9, 리핑암 : 1.1, 발파암 : 1.28)
- (3) 누가토적표의 횡방향 토랑란에는 흙깎기·흙쌓기 수량중 작은 수량을 기입하며 이 수량은 유용 무대 처리한다.
- (4) 누가토적표의 차인토랑란에는 깎기량과 쌓기량과의 차이수량을 기입한다.
쌓기수량이 깎기수량보다 많은 경우에는 (-), 반대일 경우 (+)기호를 붙인다.
- (5) 누가토랑란에는 첫 측점부터의 누계치를 기입한다. 여기서 (+), (-)부호에 주의하여야 한다.

4) 토공 유동표 산정기준

- (1) 운반거리 산정시 모든 수량은 다짐상태로 환산하여 계산하되 내역서 적용 수량은 자연상태로 한다.
- (2) 유토곡선 작성시 반영하는 공종은 깎기(토사, 리핑암, 발파암), 측구터파기, 쌓기(노상, 노체, 녹지대쌓기)로 한다.
- (3) 순쌓기 현장의 경우 표토 제거는 무대에 산입하고 다짐 환산계수 만큼의 차이는 덤프운반에 포함한다.
- (4) 공제토량은 토공유동표의 흙쌓기량에서 감하고, 쌓기유용운반(덤프)량에서 감한다.
- (5) 토공 유동표에는 다음 사항을 포함한다.
 - ① 표토제거 ② 공제토 ③ 유용토 ④ 교대 앞채움
 - ⑤ 철거수량 ⑥ 되메우기 ⑦ 가도공 ⑧ 본선암 유용
- (6) 양측확장 좌우측 구간은 방향별로 별도 유동표를 작성하여 운반거리를 산출한다.
- (7) 무대수량은 횡방향무대수량과 종방향무대수량을 합친 것으로 한다.

5) 기타 제반사항

- (1) 횡방향 및 종방향 무대처리시

토사 → 리핑암 → 발파암 순으로 구한다.

- (2) 녹지대 쌓기 구간은 토사만 사용하는 것을 원칙으로 하되, 사토현장으로서 현지 여건상 토사가 부족시 쌓기고 3m 이상일 때는 암쌓기를 적용한다.

(3) 쌓기 재료할증

① 순쌓기 구간

- 순쌓기 운반량(덤프운반) 중 토사량에 대해 6%를 가산한다.
- 수량은 자연상태의 수량이며 토공유동표상 다짐상태의 수량은 자연상태의 수량으로 환산하여 적용한다.(단가산출은 자연상태를 기준으로 작성한다.)

② 사토구간

- 노체, 노상, 녹지대 쌓기량 중 토사수량에 대하여 6%를 토사운반량에 가산하고 사토량에서 감한다

(4) 토공유동표는 다짐상태로 통일시켜야 하며, 다짐상태의 수량으로 아래의 원칙을 만족시켜야 한다.

① 사토의 경우(깎기량 > 쌓기량)

$$\text{사토량} = \text{깎기량} - \text{쌓기량}$$

※ 계산방법 : 쌓기량=운반량(무대운반량+유대운반량), 깎기량=운반량+사토량

② 순쌓기의 경우(쌓기량 > 깎기량)

$$\text{순쌓기량} = \text{쌓기량} - \text{깎기량}$$

※ 계산방법 : 깎기량=운반량(무대운반량+유대운반량)

나. 비탈면 안정공

□ 설계요령

1. 관련기준

- (1) 건설공사 비탈면 설계기준 (국토해양부, 2011.12)
- (2) 도로비탈면 녹화공사의 설계 및 시공지침 (국토해양부, 2009.6)
- (3) 내진설계기준연구 (국토해양부, 1997.12)

2. 비탈면 경사 및 안정검토

1) 흙깎기 비탈면 경사

- (1) 흙깎기 구간의 비탈면 경사는 지질, 토질, 암반특성등을 합리적으로 고려하며, 이때 탄성파탐사, 시추조사, 코아회수율, 암반절리, 풍화정도 조사와 시험을 실시하고, 그 결과를 고려하여 결정하는 것을 원칙으로 한다. 특히 비탈면이 다음과 같은 경우에는 비탈면 안정 대책을 검토하여 반영한다.

- ① 지반이 두꺼운 붕적층 또는 퇴적층으로 구성되어 불안정한 상태를 나타내는 구간
- ② 붕괴력이 있고 비탈면 붕괴 발생 가능성이 있는 구간
- ③ 지하수위가 높고 용출수가 많은 구간
- ④ 갈라진 틈이 있고 지반의 활동 가능성이 있는 구간
- ⑤ 액상화 발생이 예측되는 지반
- ⑥ 비탈면 부근에 기존구조물이 위치하는 구간
- ⑦ 기타 흙깎기 비탈면의 불안정 요인이 있는 것으로 판단되는 구간

- (2) 흙깎기 구간에서 토사원지반의 경사는 지반조건에 따라서 아래표와 같이 표준경사를 적용할 수 있다.

<흙깎기 표준경사>

토 질 조 건		비탈면높이(m)	경 사	비 고
모래			1:1.5 이상	SW, SP
사질토	밀실한 것	5 이하	1:0.8 ~ 1:1.0	SM, SP
		5~10	1:1.0 ~ 1:1.2	
	밀실하지 않고 입도분포가 나쁨	5 이하	1:1.0 ~ 1:1.2	
		5~10	1:1.2 ~ 1:1.5	
자갈또는 암괴 섞인 사질토	밀실하고 입도분포가 좋음	10 이하	1:0.8 ~ 1:1.0	SM, SC
		10~15	1:1.0 ~ 1:1.2	
	밀실하지 않거나 입도분포가 나쁨	10 이하	1:1.0 ~ 1:1.2	
		10~15	1:1.2 ~ 1:1.5	
점성토		0~10	1:0.8 ~ 1:1.2	ML, MH, CL, CH
암괴 또는 호박돌 섞인 점성토		5 이하	1:1.0 ~ 1:1.2	GM, GC
		5~10	1:1.2 ~ 1:1.5	
풍화암		-	1:1.0 ~ 1:1.2	시편이 형성되지 않는 암

주) 1. 실트는 점성토로 간주. 표에 표시한 토질 이외에 대해서는 별도로 고려 한다.
2. 위 표의 경사는 소단을 포함하지 않는 단일 비탈면의 경사이다.

주) 1. 실트는 점성토로 간주. 표에 표시한 토질 이외에 대해서는 별도로 고려 한다.
2. 위 표의 경사는 소단을 포함하지 않는 단일 비탈면의 경사이다.

- ① 연암 이상 암반비탈면의 경사는 암반내에 발달하는 단층 및 주요 불연속면의 경사 및 방향을 이용한 평사투영해석을 실시하고 발생 가능한 파괴형태에 대한 안정해석을 실시하여 비탈면의 경사를 결정한다.
 - ② 깎기비탈면의 높이가 10m 이상인 비탈면에서는 비탈면 유지관리를 위한 점검, 배수시설의 설치공간으로 활용하기 위하여 원칙적으로 소단을 설치하며, 비탈면 중간에 5~20m 높이마다 폭은 1~3m의 소단을 설치한다. 장비 진입 등과 같은 작업공간의 확보가 필요한 경우에는 소단 폭을 여건에 맞게 조정할 수 있다.
 - (3) 리핑암 및 토사구간에서는 H=5.0m 마다 소단을 설치하고, 소단은 일정한 높이(5의 배수)에 설치하는 것이 바람직하며, 미관 및 현장여건을 고려하여 설치한다.
 - (4) 소단과 소단사이에 토사와 리핑암의 구분선이 발생할 경우에는 많은 쪽 비탈면의 경사 적용을 원칙으로 하며, 미관 및 현장 시공여건을 고려하여 조정 설치한다.
 - (5) 흩깎기구간의 평면도상 종방향으로 암과 토사 등이 불규칙하게 분포되어 경관을 훼손할 경우 주변미관 및 비탈면안정 검토에 의한 안정경사로 완화하여 조정할 수 있다.
- ※ 이 경우 비탈면안정검토는 토사구간을 기준으로 검토하고 검토결과에 의한 안정경사는 암구간에 대하여도 동일하게 적용한다.
- (6) 지반이 치밀하지 못하고 지하수의 통로역할을 하는 경우가 많아 지속적인 문제가 발생하는 붕적토 지반에서의 깎기비탈면은 안정해석을 통하여 경사를 결정하는 것이 원칙이지만, 과거실적을 바탕으로 안정성이 확보되는 경사로서 아래표와 같은 경험적인 경사기준을 사용할수 있다.

<붕적토층 지반의 흩깎기 표준경사>

지하수 조건	경 사
강우시에 지하수위가 설계에서 고려한 높이보다 낮은 경우	1:1.2
강우시에 지하수위가 설계에서 고려한 높이보다 높아질 경우	1:1.5
평상시 지하수위가 설계에서 고려한 높이보다 높은 경우	1:1.8~1:2.0

2) 흙깎기 비탈면 안정 검토

(1) 안전율

비탈면의 안전율은 피해의 정도와 경제성에 따라 선택되며, 도로의 깎기비탈면 붕괴시 재산의 피해가 크게 예상되므로 영구적인 안전을 도모하기 위해 아래와 같은 기준으로 적용한다.

구분		기준안전율	참 조
장기	건기	$FS > 1.5$	· 지하수가 없는 것으로 해석
	우기	$FS > 1.2$ 또는 $FS > 1.3$	· 연암 및 경암 등으로 구성된 암반비탈면의 경우 인장균열 내 지하수 포화 높이나 활동면을 따라 지하수로 포화된 비탈면 높이의 1/2심도까지 지하수를 위치시키고 해석을 수행하며 이 경우 $FS=1.2$ 적용 · 토층 및 풍화암으로 구성된 비탈면의 안정해석은 지하수위를 결정하여 해석하는 방법 또는 강우의 침투를 고려한 방법 사용 가능 · 지하수위를 결정하여 해석하는 경우에는 현장 지반조사 결과, 지형조건 및 배수조건 등을 종합적으로 고려하여 지하수위를 결정하고 안정해석을 수행하며, 지하수위를 결정한 근거를 명확히 기술($FS=1.2$ 적용) · 강우의 침투를 고려한 안정해석을 실시하는 경우에는 현장 지반조사 결과, 지형조건, 배수조건과 설계계획빈도에 따른 해당지역의 강우강도, 강우지속시간 등을 고려하여 안정해석을 실시하며, 해석시 적용한 설계정수와 해석방법을 명확히 기술($FS=1.3$ 적용)
	지진시	$FS > 1.1$	· 지진관성력은 파괴토체의 중심에 수평방향으로 작용시킴 · 지하수위는 우기시 조건과 동일하게 적용
단기		$FS > 1.1$	· 1년 미만의 단기적인 비탈면의 안정성(시공중 포함) · 지하수 조건은 장기안정성 검토의 우기시 조건과 동일하게 적용
* 비탈면 상부 파괴범위내에 1, 2종 시설물의 기초가 있는 경우 : 별도 검토			

(2) 분석과정

- ① 초기의 비탈면 설계단계에서는 국부적인 암반의 안정성을 판단하기보다는 전체적인 암반의 해석이 중요하므로 여러 단계의 조사에 의해 나온 결과를 가지고 대표적인 불연속면의 공학적인 특성을 고려하여 평사투영법을 시행한다.
- ② 평사투영법에 의해 불안정한 것으로 판단된 비탈면에 대해 한계평형식을 이용하여 안정성 분석을 시행한다.
- ③ 토층 및 풍화암층에 대해서는 한계평형식에 의한 수치해석 프로그램을 사용하여 복합적으로 비탈면경사의 안정해석을 수행한다.
- ④ 현재 사용되는 비탈면 경사의 설계기준은 경험에 의한 일반적인 경사로 암반의 지질 및 절리상태에 따라 과다 및 과소한 경사가 될 수 있으므로 비탈면 안정 계산시 가장 경제적인 경사에서 비탈면 자체안정성을 최대로 확보한 최적의 경사를 찾아 비탈면을 설계하고 이를 설계보고서에 수록한다.
다만, 무한사면 발생, 지장물에 의한 경사완화가 불가한 경우 등 최적의 경사로 적용이 곤란한 경우는 그 사유를 설계보고서에 수록하도록 한다.

- ※ 가장 경제적인 경사분석은 비탈면 안정성 확보를 위해 필요한 토지매입비와 각 공종별(토공, 비탈면 보강공 등) 소요 공사비를 합산한 금액으로 분석한다.
- ⑤ 대규모 흙깎기부의 경우 탄성파탐사 또는 지질조사를 반드시 시행하여 파쇄대 등 불연속면의 존재를 사전에 확인하프로서 공사중이나, 유지관리 시 대규모 비탈면 파괴 등이 발생되지 않도록 한다.
- ※ - 설계시 지반조사를 수행하지 못한 구간은 그 사유와 필요한 조사항목 및 수량을 공사 시방서 및 설계서에 조사비 및 비탈면 안정 검토비를 반영한다.
 - 흙깎기 비탈면 녹화전 현황도(Cut Slope, Face-Map)를 작성하고, 흙깎기 비탈면 현황도 작성에 따른 소요예산을 설계서에 반영한다. (비탈면 높이 5.0m이상)
 - 대규모 흙깎기의 경우 필요에 따라 시공단계별(토질별, 소단별등)로 비탈면 안정성을 검토하여 대규모 비탈면 파괴 등이 발생되지 않도록 한다.

3) 흙쌓기 비탈면 경사

- (1) 흙쌓기 비탈면의 경사는 별도의 비탈면 안정해석을 통해 결정하는 것이 원칙이나, 높이 10m 미만일 경우에는 지반분야 책임기술자의 판단에 따라 아래표의 표준경사를 적용할 수 있다.

<흙쌓기 비탈면 표준경사>

쌓기재료	비탈면 높이(m)	비탈면 상하부에 고정 시설물이 없는 경우 (도로, 철도 등)	비탈면 상하부에 고정 시설물이 있는 경우 (주택, 건물 등)
입도분포가 좋은 양질의 모래, 모래자갈, 암괴, 암벼럭	0 ~ 5	1 : 1.5	1 : 1.5
	5 ~ 10	1 : 1.8	1 : 1.8 ~ 1 : 2.0
	10초과	별도검토	별도검토
입도분포가 나쁜 모래, 점토질 사질토, 점성토	0 ~ 5	1 : 1.8	1 : 1.8
	5 ~ 10	1 : 1.8 ~ 1 : 2.0	1 : 2.0
	10초과	별도검토	별도검토
* 1) 상기표는 기초지반의 지지력이 충분한 경우에 적용함. 2) 비탈면높이는 비탈어깨에서 비탈끝까지 수직높이임			

- (2) 비탈면높이가 5m 이상인 비탈면에서는 비탈면 유지관리를 위한 점검, 배수시설의 설치공간으로 활용하기 위하여 원칙적으로 소단을 설치하며, 비탈면 중간에 5~10m 높이에 폭 1~3m의 소단을 설치한다. 장비진입 등과 같은 작업공간의 확보가 필요한 경우에는 소단폭을 여건에 맞게 조정할 수 있다

4) 흙쌓기 비탈면 안정 검토

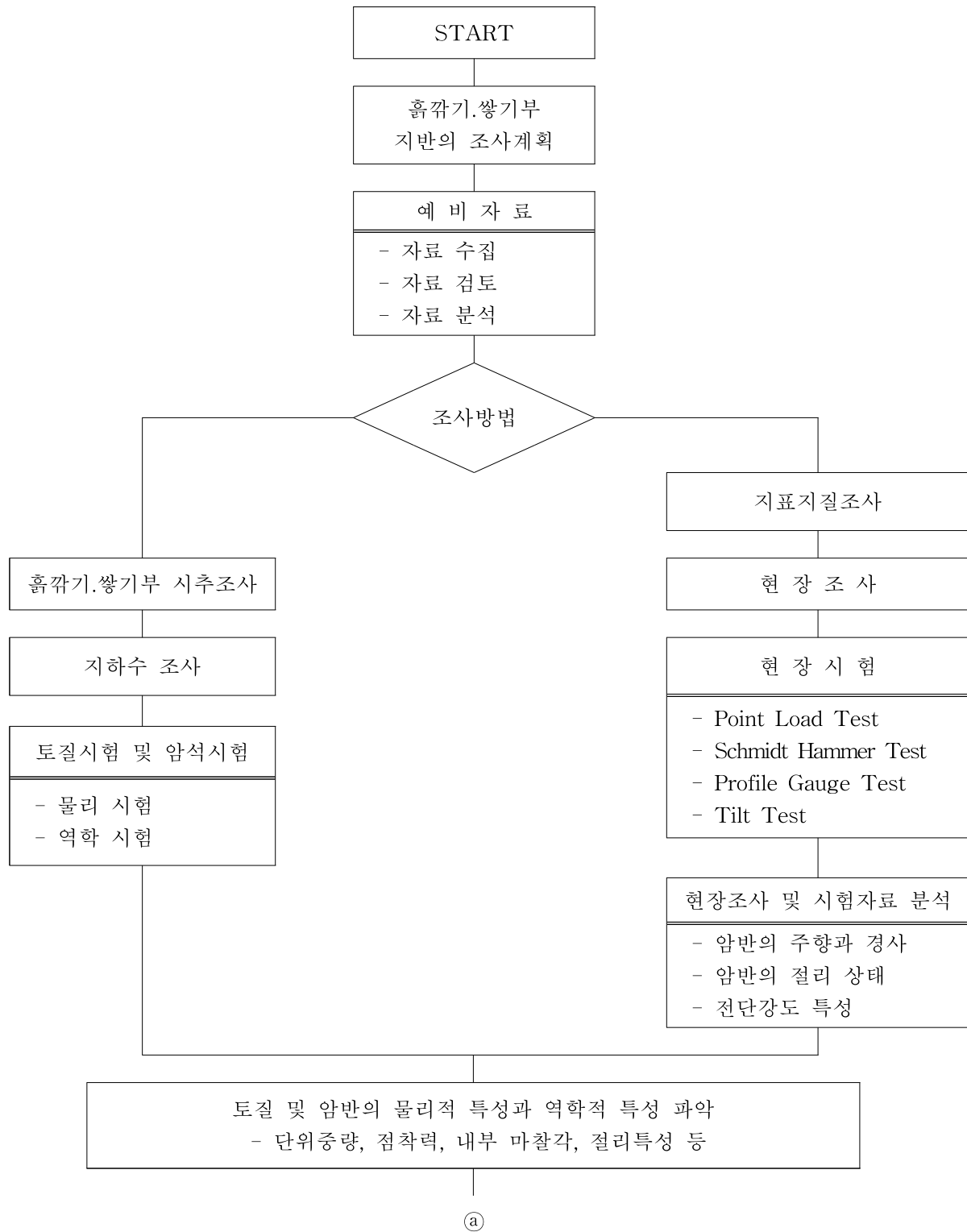
<일반 흙쌓기 비탈면 안정해석시 적용하는 기준안전율>

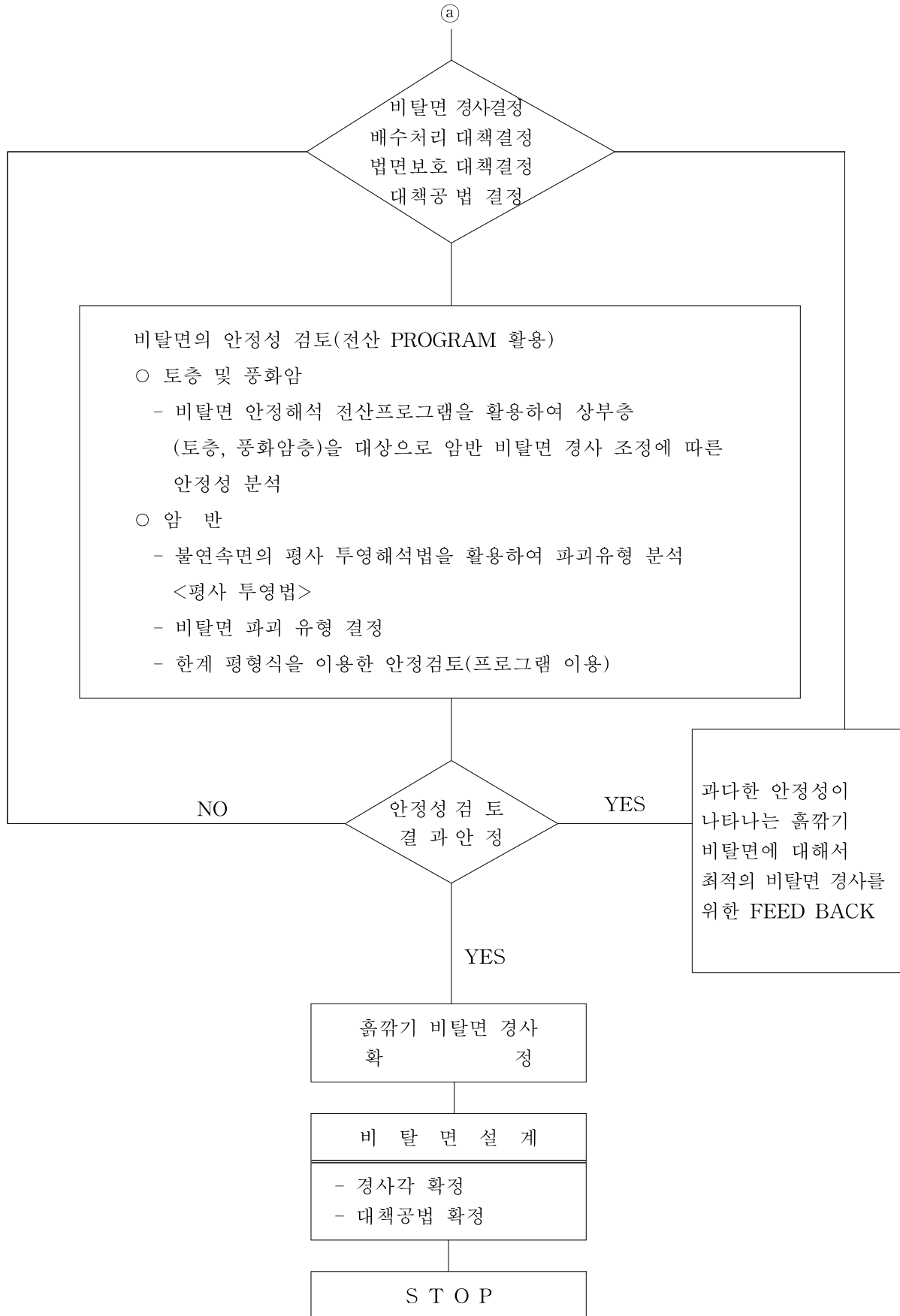
구분		기준안전율	참 조
장기	건기	FS > 1.5	·쌓기체 내에 지하수가 없는 것으로 해석
	우기	FS > 1.3	·지하수 조건은 지반조사 결과, 지형조건 및 배수조건 등을 종합적으로 판단하여 안정성에 가장 불리한 상태가 발생하는 조건에 대하여 수행 ·한쪽쌓기 한쪽깎기 비탈면에서는 상기조건에 따라 산정한 지하수위 또는 침투해석을 통한 지하수위를 이용하여 해석 ·쌓기 표면에 강우침투가 발생하는 경우에는 설계계획빈도에 따른 해당지역의 강우강도, 강우지속시간 등을 고려하여 강우침투를 고려한 해석 실시
	지진시	FS > 1.1	·지진관성력은 파괴토체의 중심에 수평방향으로 작용시킴 ·지하수위는 우기시 조건과 동일하게 적용
단기		FS > 1.1	·1년 미만의 단기적인 비탈면의 안정성(시공중 포함) ·지하수 조건은 장기안정성 검토의 우기시 조건과 동일하게 적용
* 비탈면 상부 파괴범위내에 1, 2종 시설물의 기초가 있는 경우 : 별도 검토			

3. 비탈면 조사 및 시험

구 분	비탈면 조사 및 시험내용	비 고
지 표 지 질 조 사	- 암반의 풍화상태, 절리의 방향성, 연속성, 간격 및 거칠기 등 - 충전물의 분포상태 - 단층선 등의 구조대 발달여부	
시 추 조 사	- 지층분포상태 - 절리면의 발달상태(절리간격 및 경사각) - 암석코아의 강도 및 R.Q.D, T.C.R - 파쇄구간의 존재여부	
	- 흙깎기부 개소당 2개소 이상	
탄 성 파 사	- 탄성파속도의 분포에 의해 지하지질구조 및 파쇄대의 존재 여부 파악	
	- 필요시 전기비저항탐사 실시	
현 장 시 험	- Schmidt Hammer Test - Point Load Test - Profile Gauge Measurement - Tilt Test	
	- 화상정보시험(Bips) 및 시추공 진단시험 - 시험굴조사 : 200m마다	
실 내 시 험	- 토질시험 : 함수비, 비중, 입도 및 액·소성한계, 직접전단 시험등 - 암석시험 : 단위중량, 일축압축강도, 절리면전단시험등	
성 과 분 석	- 주절리군의 방향성 - 암반의 공학적 특성 : 강도 정수 산출 - 암반비탈면의 경사결정 : 예상파괴 형태 및 구간별 안정성 검토 - 대책공법 선정	

4. 비탈면 안정 분석과정





5. 비탈면 안정 해석

1) 일반 비탈면안정 해석

- (1) 토사 및 풍화암을 대상으로 한계평형이론을 이용하여 안정해석을 실시한다.
- (2) 한계평형이론은 아래와 같다. (Bishop Method, Fellenius Method, Janbu Method)

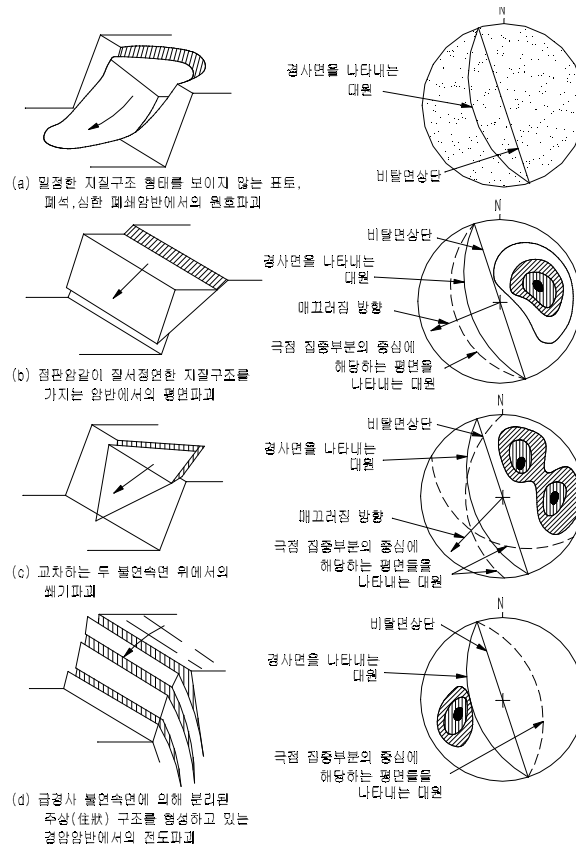
$$F_s = \frac{1}{\sum W \sin \alpha_n} \sum (c' b_n + (W - ub_n) \tan \phi') \times \frac{1}{m(\alpha_n)}$$

$$m(\alpha_n) = \cos \alpha_n \left(1 + \tan \alpha_n \times \frac{\tan \phi'}{F_s} \right)$$

- (3) 비탈면안정에 사용되는 강도정수는 각종시험 및 문헌을 참고하여 산정한다.

2) 암반의 비탈면안정 해석

- (1) 평사투영법 및 한계평형식을 이용하여 안정해석을 실시한다.
- (2) 평사투영법 : 불연속면과 같은 3차원적인 형태를 2차원적인 평면상에 투영하는 방법
 - 해석방법 : 대원(GREAT CIRCLE)과 극점(POLE) 투영 방법
 - 안정성평가 : 원형파괴, 평면파괴, 썸기파괴, 전도파괴에 대한 안정성 평가



- (3) 한계평형식 : 미끄러짐을 유발하는 힘에 대한 미끄러짐에 저항하는 힘의 비 평면파괴와 썸기파괴 해석을 통한 안정성을 평가하여야 한다.

$$\text{평면파괴 안전율} : F = \frac{cA + (W \cos \psi_p - U - V \sin \psi_p) \tan \phi}{W \sin \psi_p + V \cos \psi_p}$$

$$\text{썸기파괴 안전율} : F = \frac{\sin \beta}{\sin \frac{1}{2} \beta} \frac{\tan \phi}{\tan \psi_i}$$

6. 비탈면 보호공

1) 식생 보호공

(1) 개요

① 비탈면보호공은 현지 비탈면의 지형 및 지질, 토양조건, 경사, 방향, 강우량, 시공조건, 경제성 등을 종합적으로 고려하여 다수의 공법을 선정, 시험시공을 실시하여 현지에 잘 부합하는 식생보호공을 선정하는 것을 원칙으로 한다.

② 식생 보호공에 대한 비탈면 보호공법은 다음과 같다.

(실시단계에서는 공사비 기초금액 산출을 위해 다음과 같은 식생보호공을 적용할수있다.)

구 분		보 호 공	비 고
흙쌓기 비탈면		줄때, 종자뿌어붙이기, 거적덮기 등	
흙깎기 비탈면	토 사	평때, 종자뿌어붙이기, 얇은 식생기반재 취부, 거적덮기 등	
	리 핑 압	종자뿌어붙이기, 얇은 식생기반재 취부 등	
	발 파 압	두꺼운 식생기반재 취부, 덩굴식물류, 자생종묘식재 등	
	산성암, 특수암, 이암 등	두꺼운 식생기반재 취부 등	

※상기공법은 일반적인 공법을 예시한 것이며 이외에도 다양한 녹화공법이 있다.

※토사유실이 예상되는 구간, 지면과 밀착이 어려운 구간에서의 거적덮기공법은 발아율이 저조하므로 얇은 식생기반재 취부공을 적용하여야 한다.

③ 깎기부 발파압 구간중 미관이 요구되는 주요 경관지역은 발주처와 협의후 별도의 법면보호를 실시한다.

④ 식생만으로 비탈면의 안정을 확보할 수 없는 경우에는 지질, 경사안정성, 경제성, 미관, 유지관리, 기타 현지여건을 검토하여 대상지역에 적합한 보호공법을 선정하여야 한다.

⑤ 깎기 비탈면의 토질 특성에 따라 적절한 식생 보호공법을 적용하여야 한다.

⑥ 「도로비탈면 녹화공사의 설계 및 시공지침(국토해양부, 2009.6)」을 참조하여 공법을 적용하여야 한다.

2) 구조물 보호공

(1) 개요

① 비탈면 경사조정을 통하여 비탈면 안정 경사를 선정함을 원칙으로 한다.

② 식생에 의한 보호공만으로 비탈면의 안정이 유지될 수 없을 경우에 적용한다.

③ 비탈면의 경사를 급하게 해서 깎기 면적을 줄이고 자연환경의 훼손을 최소화 시켜 비탈면의 안정을 확보하고자 할 경우에 적용한다.

④ 켜기형과괴 예상지역은 구조물에 의한 국부보강공법을 적용한다.

(2) 적용가능한 비탈면보호공

구 분	보 호 공	비 고
흙쌓기 비탈면	비탈면 돌망태공	토사가 유출할 위험성이 있을 경우
	보강토공법, 보강토 옹벽공법, 개비온옹벽 등	지형적 제약을 받아서 흙쌓기 안정 비탈면 경사를 확보할 수 없는 경우
흙깎기 비탈면	콘크리트 블록 격자공, 모르타르 뿔어 붙이기공, 블록 붙임공, 돌붙임공, 기대기 옹벽공 등	비탈표면의 풍화 침식 및 동상등의 방지
	현장타설 콘크리트 격자공, 콘크리트 붙임공, 비탈면 앵커공, 쏘일네일링공, 비탈면 록볼트공 등	비탈표면부의 붕락방지, 약간의 토압을 받는 흙막이
	비탈면 돌망태공, 콘크리트 블록 정형공 등	용수가 많은곳, 부등침하가 예상되는 곳

① 콘크리트 블록 격자공

콘크리트의 직육면체 블록을 비탈면상에 격자상으로 조립하여 그 골조에 의하여 비탈면의 붕괴나 세굴등을 방지하고, 격자틀 내에 흙의 표면을 유수의 세굴로부터 보호하기 위하여 식생공법을 병행하는 것이 보통이다.

② 모르타르 뿔어 붙이기공

비탈면에 전체적으로 용수가 없고 풍화를 받기 쉬운 암질, 풍화하여 붕괴할 위험이 있는 암질, 균열 및 절리가 많아 낙석의 위험성이 있는 암질과 식생에 부적합한 지역 등에 사용한다. 모르타르 뿔어 붙이기공에서는 5~10cm, 콘크리트 뿔어 붙이기공에서는 10~20cm 두께를 표준으로 한다.

③ 현장타설 콘크리트 격자공

본 격자공은 자갈섞인 토사, 풍화암 및 풍화되기 쉬운 혹은 절리나 균열이 많은 연암에 용수가 있고, 장대 비탈면이며 장기간 안정이 어렵다고 판단되는 비탈면에 콘크리트 블록 격자공 등에서 붕괴 가능성내지 안정이 우려될 때 사용한다.

현장타설 철근콘크리트 격자공은 격자의 교점이 일체화되어 있기 때문에 콘크리트 블록 격자공에 비하여 경사 및 전단면의 강도가 크므로 표층 붕괴에 대해 어느 정도 억지력을 기대할 수 있다. 이 격자공은 철근콘크리트보의 교점등에 앵커나 록볼트를 병용하는 경우가 많고 충분한 시공관리가 필요하다.

④ 블록 붙임공, 돌 붙임공

비탈면의 풍화 및 침식 등의 방지를 주목적으로 해서 1:1 이상의 완경사 비탈면에 점착력이 없는 토사 및 허무러지기 쉬운 비탈면에 적용한다.

⑤ 비탈면 앵커공

경암 또는 연암의 비탈면에 있어서 암반의 절리 등이 있어 붕괴할 염려가 있는 경우나 불안정한 암반 비탈면의 안정을 꾀할 경우에 사용한다. 앵커공은 단독으로 사용하는 것보다 현장타설 철근 콘크리트 격자공, 옹벽, 말뚝공 등과 병용시키는 경우가 많다. 앵커와 지반의 정착방식에 따라 다음과 같이 크게 3종류로 대별된다.

종 류	정 착 방 식
마 찰 형	앵커 주변면과 기초와의 마찰저항에 의해 앵커 인발력을 기반에 전달한다.
지 압 형	앵커의 일부 혹은 대부분을 크게 넓혀 뚫고 앵커체 수동토압으로 앵커 인발력에 저항한다.
복 합 형	마찰형 및 지압형의 복합형

⑥ 쏘일네일링공

지반의 전단 또는 활동 저항력을 증대시키기 위한 방법으로 원지반 자체 강도를 증가시키기 공법이다. 철근이나 강봉을 가상파괴면보다 깊게 비탈면내에 삽입하여 비탈면의 안정효과를 갖는 공법으로 최근 많이 사용되고 있는 공법중의 하나이다. 이 공법의 장점으로는 역지말뚝과는 정반대로 시공장비가 소규모라는 점을 들 수 있다. 그러나, 비탈면의 지하수위가 높이 존재할 시에는 효과가 불확실하므로 배수공을 특히 주의하여 시공해야 한다.

⑦ 비탈면 록볼트공

Rock Bolt는 암반과 보강공과의 일체화 혹은 불연속면을 경계로 하여 암반이 일체화 되도록 보강하는 것을 목적으로 사용한다. Rock Bolt의 작용효과는 부재의 전단강도나 원지반과의 인발저항에 의한 직접적인 원지반의 보강 뿐만 아니라 간접적인 원지반의 물성을 강화하는 효과도 있으므로 보강토공법과도 유사하다. 일반적으로 Rock Bolt를 사용하는 경우에는 비탈면표면의 얕은 위치에 견고한 암반이 존재하여야 하며 정착력을 정확히 추정하는 것은 곤란한 경우가 많기 때문에 사전에 인발시험을 실시하여 정착력을 확인하는 것이 중요하다. 록볼트공은 일반적으로 암반 보강 기구에 의한 분류에서는 a.접속식, b.전면 접착식, a 및 b의 병용식으로 나누어진다. 비탈면에 사용하는 경우는 전면 시멘트 접착형이나 전면 수지 접착형 등의 접착제를 사용하는 것이 광범위한 지질에 적용할 수 있다.

⑧ 비탈면 돌망태공

비탈면에 용수가 있어서 토사가 유출할 위험성이 있는 경우 또 붕괴한 곳을 복구할 경우, 동상으로 비탈면이 붕괴할 위험성이 있는 경우, 흩쌓기 비탈면이 수로와 접하는 경우에 적용한다.

⑨ 기대기 옹벽공

부분적으로 불안정한 깎기비탈면 표면을 보호하기 위한 목적으로 콘크리트 벽체를 설치하여 지지시키는 옹벽으로 합벽식과 계단식이 있다.

합벽식 옹벽은 깎기비탈면 중간부분 또는 상부에 대규모 절리나 파쇄대로 인하여 길게 파괴되는 구간 또는 표면의 풍화진행으로 인하여 공간이 발생하였을 때 주변 암반부의 추가파괴 또는 암반의 이탈을 방지하기 위한 목적으로 설치되는 옹벽이다.

계단식 옹벽은 비탈면 전체적으로 소규모의 파괴가 가능한 구간이나 이미 파괴가 발생한 구간에서 추가파괴가 예상되는 경우 표면의 풍화로 인한 암괴이탈의 우려가 있는 경우에 옹벽의 자중으로 이탈하는 암괴를 지지시키고 추가파괴를 방지하기 위한 목적으로 설치되는 옹벽이다.

기대기 옹벽 적용시 대규모 지질구조에 의한 파괴가 예상되는 구간은 반드시 활동방지를 위한 보강공법과 병행하여 적용하여야 한다.

⑩ 피암터널

도로 인근에 여유폭이 없고 낙석 발생의 가능성이 있는 급경사 절개면 지역이나, 낙석 규모가 커서 낙석 울타리나 옹벽으로 막을 수 없는 지역에 적용한다.

⑪ 수평배수공

지하수 용수가 빈번한 장소에서 강제적으로 절개면 내부에 유로를 형성함으로써 상시 지하수위의 증가를 억제시킬 필요가 있는 지역에 적용한다.

⑫ 토석류 대책시설

토석류로 인한 시설물의 피해를 방지 또는 저감시키기 위한 대책의 설계에 적용한다.

토석류 대책시설은 발생 억제시설, 흐름완화 및 제어시설, 퇴적 및 유도시설로 나눌 수 있다.

- 발생 억제시설 : 계곡막이 등
- 흐름완화 및 제어시설 : 사방댐, 토석류 포획망, 유로보강시설 등
- 퇴적 및 유도시설 : 퇴적지, 토석류 흐름 유도를 위한 제방 등

토석류 발생 억제시설 중 계곡막이는 경사완화구간의 범위, 단수, 단의높이, 단의경사, 길이 등을 검토한다.

토석류 흐름완화 및 제어시설은 설치위치의 토석류 특성을 고려하여 대책시설의 종류, 규모, 구조적 안정성 등을 검토한다.

토석류 퇴적 및 유도시설은 퇴적부 경사, 저사용량, 수로단면의 규모 및 안정성을 검토한다.

※ 구조물에 의한 비탈면 보호 적용공법은 상기공법의 다수 있으므로 설계 및 시공시 발주청과 협의하여 공법을 적용한다.

7. 비탈면 내진설계

1) 설계 일반사항

- (1) 비탈면이 속한 주구조물이 활성단층이 지나가는 구역, 활성단층 인접지역, 지진시 액상화 또는 과도한 침하가 예상되는 지역에 있고 비탈면에도 그 영향이 있는 경우에는 지반을 보강 또는 개량하여 비탈면의 붕괴가능성을 감소시켜야 한다.
- (2) 비탈면의 내진설계는 설계 지반가속도에 대하여 내진성능수준을 만족시키도록 설계하여야 한다. (“내진설계기준연구”(국토해양부, 1997.12) 참조)
- (3) 비탈면의 내진설계는 다음의 항목에 대하여 검토한다.
 - ① 비탈면 기초지반의 액상화 가능성
 - ② 비탈면 자체의 활동에 대한 안정성

2) 비탈면의 내진등급

- (1) 비탈면의 내진등급은 상위개념 내진설계기준을 준용하여 비탈면이 속해있는 주구조물의 내진등급에 따라 I 등급, II 등급으로 구분한다.
 - ① 비탈면의 붕괴가 주구조물의 구조적 안정성에 직접적인 영향을 미치는 경우에는 비탈면의 내진등급은 주구조물의 내진등급을 적용한다.
 - ② 비탈면의 붕괴가 주구조물의 구조적 안정성에 직접적인 영향을 미치지 않지만, 주 구조물의 기능 또는 정상적 운영상에 상당한 영향을 미치는 경우에는 주 구조물 보다 한 등급 아래의 내진등급을 적용한다.
 - ③ 비탈면의 붕괴가 주 구조물의 구조적 안정성에 직접적인 영향을 미치지 않으며, 주구조물의 정상적인 운영이 가능한 상태에서 비탈면의 복구가 가능한 경우에는 내진설계 여부를 발주자와 협의하여 결정한다.
- (2) 비탈면의 붕괴로 인하여 비탈면 상부 또는 하부의 영향범위 내에 주구조물이 없어 영향을 받지 않는 경우는 비탈면 내진설계를 적용하지 않는다.

3) 내진설계 절차

- (1) 비탈면의 내진설계는 비탈면과 비탈면 하부 기초지반의 지반조건에 따라 우선적으로 액상화 발생가능성을 검토하고 비탈면 안정성 검토를 수행한다.
- (2) 액상화 및 지진하중을 고려한 비탈면의 활동에 대한 기준안전율은 다음과 같다.

구 분		기준안전율	참 조
액상화	간편법	$FS > 1.5$	· $FS > 1.5$ 인 경우는 액상화에 대한 안전 · $FS < 1.5$ 인 경우는 액상화 상세검토 수행
	상세검토	$FS > 1.0$	· 진동삼축압축시험 결과 이용하여 검토
지진시 안정해석		$FS > 1.1$	· 지진관성력은 파괴토체의 중심에 수평방향으로 작용 · 지하수위는 우기시 조건과 동일하게 적용

- (3) 안정성 해석은 “내진설계기준연구”(국토해양부, 1997.12)에 준용하여 수행한다.

□ 수량산출 요령

1. 식생 보호공

- 1) 비탈면 보호는 식생 보호공을 원칙으로 한다.
- 2) 식생만으로 비탈면의 안정을 확보할 수 없는 경우에는 지질, 경사안정성, 경제성, 미관, 유지관리, 기타 현지여건을 종합적으로 검토하여 대상지역에 적합한 보호공법을 선정하여 발주처와 협의하여 결정한다.

구 분		보 호 공	비 고
흙쌓기 비탈면		줄때, 종자뿌어붙이기, 거적덮기 등	
흙깎기 비탈면	토 사	평때, 종자뿌어붙이기, 얇은 식생기반재 취부, 거적덮기 등	
	리 핑 압	종자뿌어붙이기, 얇은 식생기반재 취부 등	
	발 파 압	두꺼운 식생기반재 취부, 덩굴식물류, 자생종묘식재 등	
	산성암, 특수암, 이암 등	두꺼운 식생기반재 취부등	

※상기공법은 일반적인 공법을 예시한 것이며 이외에도 다양한 녹화공법이 있다.

- 3) 비탈면 녹화공법은 흙쌓기 비탈면과 흙깎기 비탈면으로 크게 구분하여 수량을 산출한다.
 - 흙깎기 비탈면은 토질별로 구분하여 L형측구 상단 소단부터 산마루측구를 지나서 비탈면 라운딩구간을 포함하여 비탈면 사거리로 하여 면적을 산출한다.
 - 흙쌓기 비탈면은 쌓기부 길어깨에서 흙쌓기 비탈면 끝단까지 구하고, 라운딩구간을 포함하여 비탈면 사거리로 면적을 산출한다.
 - 깎기부 및 쌓기부 콘크리트 소단구간과 도수로 구간의 수량을 산출면적에서 제외한다.
- 4) 발파암 구간 중 단단한 암(절리, 풍화상태가 미약한 암)일 경우 덩굴 식물식재공법으로 면적을 산출하고, 그 외 지역에서는 두꺼운 식생기반재취부 공법 등으로 식재면적을 산출 할 수 있다.
- 5) 특수지역, 마사토일 경우 인력으로 골파기를 실시하고 해당공법에 대한 수량을 산출하여야 한다
- 6) 비탈면 녹화공법 수량산출은 「도로비탈면 녹화공사의 설계 및 시공지침(국토해양부, 2009.6)」에 의거 수량을 산출한다.
- 7) 크기가 작은 동일 비탈면에서 공법수량산출시 토질(암질)이 다른 경우 경관을 고려하여 가장면적이 큰 하나의 공법으로 전체면적을 산출 할 수 있다.

a. 평때(m^2)

- ① 깎기부 토사구간 법면과 산마루측구 후비탈면까지 비탈면거리로 면적을 산출하고, 소단 및 라운딩 구간을 포함한다.
- ② 비탈면 고르기, 때심기등은 단가에서 일괄 계상한다.
- ③ 암구간은 제외시킨다.

b. 줄떼(m^2)

- ① 비탈면거리로 면적 산출한다.
- ② 길어깨 상단에서 쌓기비탈면 끝까지 하고 소단 및 라운딩구간을 포함 비탈면 거리로 면적을 산출한다
- ③ 암거, 파이프 구체 및 날개벽, 교량 날개벽은 제외한다.
- ④ 비탈면 고르기, 다짐, 떼심기 등은 단가에서 일괄 계상한다.

c. Net 공법

c-1. Net 공법(쌓기부)(m^2)

- ① 쌓기부 비탈면거리로 면적을 산출한다.

c-2. Net 공법(깎기부)(m^2)

- ① 깎기부 토사구간과 리핑암 구간에 실시하며, 비탈면 거리로 면적을 산출한다.

d. 면고르기

d-1. 리핑암 면고르기(m^2)

- ① 깎기부 리핑암구간 비탈면과 소단을 비탈면 거리로 면적을 산출한다.
- ② 비탈면 고르기 품만 계상한다.

d-2. 발파암 면고르기(m^2)

- ① 깎기부 발파암구간 비탈면과 소단을 비탈면 거리로 면적을 산출한다.
- ② 비탈면 고르기 품만 계상한다.

e. 종자분사 파종공(m^2)

- ① 깎기부 토사와 쌓기구간 비탈면의 경사 거리로 면적을 산출한다.

f. 얇은기반재 취부공(m^2)

- ① 토사 또는 리핑암 각기 비탈면에 적용하며, 비탈면의 식생기반조건, 토질조건, 주변환경 등을 고려 공법 및 수량을 산출한다.
- ② 「도로비탈면 녹화공사의 설계 및 시공지침(국토해양부, 2009.6)」 참조하여 수량을 산출한다.
- ③ 두께는 $T=1\sim 2cm$ 와, $T=3\sim 4cm$ 로 구분하여 산출한다.

g. 두꺼운 식생기반재 취부공(m^2)

- ① 발파암 각기 비탈면에 적용하며, 미관이 요구되는 주요 경관지역이나, 주변 비탈면 식생기반조건, 토질조건, 주변환경, 생태계 등을 고려하여 공법 및 수량을 산출한다.
- ② 「도로비탈면 녹화공사의 설계 및 시공지침(국토해양부, 2009.6)」 참조하여 수량을 산출한다.
- ③ 두께는 $T=5\sim 10cm$ 와, $T=10cm$ 이상 구분하여 산출한다.

h. 거적덮기(m^2)

- ① 토질 및 기후 등을 고려하여 필요하다고 판단되는 비탈면에 실시한다.
- ② 비탈면보호가 요구되는 쌓기구간 및 깎기부 토사 구간에 실시하며, 비탈면 경사 거리로 면적을 산출한다.

i. 공사중 비탈면보호 가시설

i-1. 공사중 비탈면 가보호망(m^2)

- ① 1단 이상 흩쌓기부($H > 5.0m$)의 비탈면 전구간에 적용한다.
- ② 깎기부의 토사비탈면 구간에 적용한다.
- ③ 깎기 및 쌓기 공사기간중 최종 비탈면보호시설의 완료시까지 강우 등에 대한 비탈면유실 및 침식방지가 필요하다고 판단되는 구간에 실시한다.

i-2. 가도수로 설치(m)

- ① 깎기부 및 쌓기부의 도수로 설치 예정구간에 실시한다.
- ② 도로종단선형 Sag(凹)지역 및 깎기·쌓기경계부의 쌓기구간에 보강 설치한다.

j. 녹지대떼(m^2)

- ① 녹지대는 녹지대떼를 심는다.
- ② 비탈면 거리로 면적을 산출한다.
- ③ 비탈면 고르기, 떼심기 등은 단가에서 일괄 계상한다.

k. 덩굴식물 식재공(주)

- ① 흩깔기, 비탈면녹화는 토질(암질) 특성상 질리 풍화가 없고 양호한 암반비탈면은 덩굴식물 식재공으로 적용.
- ② 주당으로 수량을 산출한다. (1~2m 간격으로 설치)
- ③ 지역여건에 따라 줄사철, 등나무 등을 사용할 수 있다.

l. 골파기과중(m^2)

- ① 흩깔기 비탈면중 특수지역, 마사토지역일 경우 골파기를 실시하고, 해당공법에 대한 수량을 산출할 수 있다.

m. 자생종묘식재(주)

- ① 주변생태환경에 어울리는 자생식물군락이 조성될 수 있도록 한다.
- ② 두꺼운 식생기반재와 함께 시공되도록 하여야 한다.
- ③ 주당으로 수량을 산출한다.
- ※ 산림복구비(부대공에서 일괄처리) 토취장 허가 시 해당 시, 군 협의결과를 반영한다.
 - 토취장 사용시 산림복구 면적에 따른 비탈면 녹화 수량 반영
 - 평떼 및 잣나무 등을 식재하도록 반영한다.
 - 잣나무 등 식재 기준을 반영한다.(수고 $h=1.0m$ 기준, $50m^2$ 당 1주)
 - 수량의 150% 적용한다.

n. 비탈면 녹화 시험시공 모니터링

- ① 현장여건에 따라 비탈면녹화 시험시공 모니터링비가 반영되도록 한다.
- ② 시험시공비용은 사업구간 4km 범위내에서 1회를 설계에 반영하고 시공단계에서 조정 적용할 수 있다.

o. 흩깔기 비탈면 현황도 작성비

- ① 현장여건에 따라 흩깔기 비탈면 현황도와 전개도 작성비가 반영되도록 한다.
- ② 흩깔기 비탈면 $1,000m^2$ 이하, $1,000 \sim 3,000m^2$, $3,000m^2$ 이상으로 구분하여 수량을 산출한다.
- ③ 터널갱구부의 경우 배면, 우안, 좌안 구분하여 작성한다.

2. 구조물 보호공

- 1) 식생에 의한 보호공만으로 비탈면의 안정이 유지될 수 없을 경우에 적용하여 수량을 산출한다.
- 2) 비탈면의 경사를 급하게 해서 깎기면적을 줄이고 자연환경의 훼손을 최소화 시켜 비탈면의 안정을 확보하고자 할 경우에 적용한다.

구 분	보 호 공	비 고
흙쌓기 비탈면	비탈면 돌망태공 등	토사가 유출할 위험성이 있을 경우
	보강토공법, 보강토 옹벽공법, 개비온 옹벽, 돌붙임공 등	지형적 제약을 받아서 흙쌓기 안정 비탈면 경사를 확보할 수 없는 경우
흙깎기 비탈면	콘크리트 블록 격자공, 모르타르 뿔어 붙이기공, 블록 붙임공 등	비탈표면의 풍화 침식 및 동상등의 방지
	현장타설 콘크리트 격자공, 콘크리트 붙임공, 비탈면 앵커공, 쏘일네일링공, 비탈면 록볼트공 등	비탈표면부의 붕락방지, 약간의 토압을 받는 흙막이
	비탈면 돌망태공, 콘크리트 블록 정형공 등	용수가 많은곳, 부등침하가 예상되는 곳

a. 쌓기 비탈면 돌붙임

- ① 쌓기고가 3단이상 구간에 적용한다.

※ 단, 원지반 용수 또는 배수불량등으로 쌓기재의 불안정이 예상될 경우 최하단에 돌붙임 등을 설치하여 안정되도록 하여야 한다.

- ② 편절편성 구간에 인접하여 있는 토공구간은 전후구간의 평면계획을 고려 비탈면 돌붙임 등을 설치하여야 한다.
- ③ 3단이상 흙쌓기구간 비탈면은 비탈면안정 및 침윤선 검토후 적용여부를 결정하여야 한다.

a-1 돌붙임공(m²)

- ① 면적으로 수량을 산출한다.

a-2 돌붙임 기초공(m)

- ① 연장으로 수량을 산출한다.

b. 콘크리트 붙임공(m²)

- ① 절리가 많은 암석이나 낭떠러지 등에서 붕낙이 염려가 있는 경우에 사용한다.
- ② 장대비탈면이나 급경사의 비탈면에서는 철망, 철근을 넣음과 동시에 활동 방지를 위한 턴이나 앵커를 둔다.
- ③ 철근콘크리트 붙임공은 1:0.5 정도의 경사, 무근콘크리트 붙임공은 1:1 정도의 경사에 적용하며 두께는 20cm로 면적으로 수량을 산출한다.

c. 콘크리트 블록 격자공(m²)

- ① 용수가 있는 흙깎기 비탈면, 장대 비탈면이나 표준경사보다 급한 흙쌓기 비탈면에서 상황에 따라 식생이 적합지 않는 곳, 혹은 식생을 실시하더라도 표면이 붕낙할 염려가 있는 경우에 적용한다.
- ② 경사가 1:0.8보다 완만한 비탈면에 적용하고 면적으로 수량을 산출한다.

d. 모르타르 및 콘크리트 뿔어붙이기 공(m²)

- ① 비탈면에 용수가 없고 당장 붕낙의 위험성은 없으나 풍화되기 쉬운 암석 또는 풍화해서 박리될 염려가 있는 암석이나 호박돌이 섞인 토사 등에서 식생이 적당하지 않는 곳에 적용한다.
- ② 뿔어붙이기 두께의 표준은 모르타르 뿔어붙이기공에서는 5~10cm, 콘크리트 뿔어붙이기 공에서는 10~20cm를 적용한다.
- ③ 뿔어붙이기 두께는 비탈면의 상황과 기상 변화가 격심한 지역에서는 10cm 이상의 두께로 뿔어붙이기 면적으로 수량을 산출한다.

e. 비탈면앵커공

- ① 경암 또는 연암의 비탈면에 있어서 암반의 절리 등이 있어 붕괴할 염려가 있는 경우나 불안정한 암반 비탈면의 안정을 꾀할 경우에 사용한다.
- ② 앵커공은 단독으로 사용하는 것보다 현장타설 철근 콘크리트 격자공, 옹벽, 말뚝공 등과 병용시키는 경우가 많다.
- ③ 앵커와 지반의 정착방식에 따라 다음과 같이 크게 3종류로 대별된다.

종 류	정 착 방 식
마 찰 형	앵커 주변면과 기초와의 마찰저항에 의해 앵커 인발력을 기반에 전달한다.
지 압 형	앵커의 일부 혹은 대부분을 크게 넓혀 뚫고 앵커체 수동토압으로 앵커 인발력에 저항한다.
복 합 형	마찰형 및 지압형의 복합형

e-1. 비탈면 어스앵커공(공)

- ① 비탈면 보호 및 경사조정을 요하는 구간에 적용한다.
- ② 수량산출은 비탈면 보강에 필요한 공수로 산정한다.

e-2. 비탈면 록앵커공(공)

- ① 깎기부 발파암 구간중 비탈면 보호를 요하는 구간에 적용한다.
- ② 수량산출은 비탈면 보강에 필요한 공수로 산정한다.

f. 록볼트공(공)

- ① Rock Bolt는 암반과 보강공과의 일체화 혹은 불연속면을 경계로 하여 암반이 일체화 되도록 보강하는 것을 목적으로 사용한다.

- ② Rock Bolt의 작용효과는 부재의 전단강도나 원지반과의 인발저항에 의한 직접적인 원지반의 보강 뿐만 아니라 간접적인 원지반의 물성을 강화하는 효과도 있으므로 보강토공법과도 유사하다.
- ③ 일반적으로 Rock Bolt를 사용하는 경우에는 비탈면표면의 얕은 위치에 견고한 암반이 존재하여야 하며 정착력을 정확히 추정하는 것은 곤란한 경우가 많기 때문에 사전에 인발시험을 실시하여 정착력을 확인하는 것이 중요하다.
- ④ 록볼트공은 일반적으로 암반 보강 기구에 의한 분류에서는 ㉠접속식, ㉡전면 접착식, ㉠ 및 ㉡의 병용식으로 나누어진다. 비탈면에 사용하는 경우는 전면 시멘트 접착형이나 전면 수지 접착형 등의 접착제를 사용하는 것이 광범위한 지질에 적용할 수 있다.
- ⑤ 깎기부 발파암 구간중 비탈면 보호를 요하는 구간에 적용한다.
- ⑥ 수량산출은 비탈면 보강에 필요한 공수로 산정한다.

g. 비탈면 돌망태공(Gabion)(m^3)

- ① 비탈면 돌망태공은 비탈면에 용수가 있어서 토사가 유출할 위험성이 있는 경우, 또는 붕괴한 곳을 복구할 경우, 동상으로 비탈면이 붕괴할 위험이 있는 경우, 흩쌓기 비탈면이 수로와 접하는 경우에 사용한다.
- ② 돌망태는 일반적으로 호안, 교대, 교각의 세굴 방지나 비탈면에 용수가 많은 장소 등에 사용한다. 또한, 변형이 쉽기 때문에 동상 대책으로서도 유효하며, 한랭지의 비탈면공으로도 사용할 수 있다.
- ③ 돌망태를 차도에 가깝고 경사가 급한 곳에 사용할 경우는 장래 철선의 부식으로 인해 돌이 떨어져서 낙하할 수 있기 때문에 현장여건을 고려하여 면적으로 수량을 산출하여야 한다.

h. 쏘일네일링공(m^3)

- ① 지반의 전단 또는 활동 저항력을 증대시키기 위한 방법으로 원지반 자체 강도를 증가시키기 공법이다.
- ② 철근이나 강봉을 가상파괴면 보다 깊게 비탈면내에 삽입하여 비탈면의 안정효과를 갖는 공법으로 최근 많이 사용되고 있는 공법중의 하나이다.
- ③ 비탈면 보호 및 경사조정을 요하는 구간에 적용한다.
- ④ 수량산출은 면적으로 산정한다.
- ⑤ 토사, 리핑암, 연암으로 구분하여 수량을 산출한다.

i. 상기공법의 적용공법은 별도의 수량을 산출하여 계상한다.

다. 배 수 공

□ 설계 적용 요령

1. 개설

1) 배수 시설의 목적

도로의 배수시설은 측구, 도수로, 집수정, 배수관 및 배수암거와 그 부속물로 구성되며, 도로구조의 보전을 확고히 하는데 중요한 시설이다. 그러므로 신속한 노면배수와 침투수의 차단, 침투된 물의 지하배수, 도로 인접지로부터의 배수처리를 적절하게 하는 것이 요구된다. 배수시설을 설계함에 있어서는 현지의 상황, 특히 지형, 기상, 지형, 지질 등의 조건을 충분히 고려하여야 하며, 공용후의 청소, 보수, 점검 등 유지관리 면도 고려하여야 한다.

2) 배수의 구분

도로의 배수는 대상구역별로 다음과 같이 구분된다.

- 횡단배수 : 도로를 횡단하는 소하천 또는 수로 등을 위한 시설로서 도로본체의 보존과 도로 인접지의 호우에 대한 피해를 적절히 방지하기 위하여 설치(교량, 암거, 배수관)
- 노면배수 : 강우시 교통안전을 도모하기 위해 노면 및 비탈면에 내린 우수를 원활히 배수하기 위한 길어깨 및 중앙분리대 등의 표면배수 시설
(측구, 배수구, 중분대 집수정, 도수로 등)
- 지하배수 : 노반, 노체등에 침투한 물과 지하수위가 높아져 도로유지에 위험이 있을 경우 지하수위를 낮추기 위해 설치(유공배수관, 맹암거등)
- 비탈면 배수 : 비탈면의 배수를 위하여 흙깎기부 및 흙쌓기부에 설치
(비탈면배수시설, 도수로배수시설, 소단배수시설 등)

산악지 도로 배수시설은 토석류 등에 의한 토사 유입 또는 유송잡물 등으로 통수 단면이 축소 될 수 있으므로, 주변 지형·지질을 고려하여 일반 도로의 설치규격보다 큰 것을 설치하여 도로의 피해를 최소화 한다.

도시부 도로배수 시설은 집중호우로부터 도시부 도로 침수를 예방하고, 토사 또는 이물질로 인하여 배수기능이 저하되는 것을 방지한다. 특별시도, 광역시도, 시·구도 등 도시부 도로 및 지방도로 중 취락지로 형성된 지역에 위치한 도로의 배수 시설 설계 및 관리에 적용한다.

3) 배수계획

- 수문조사 및 분석 (HYDROLOGIC ANALYSIS)

현지조사와 수문자료 수집 및 분석을 하여 강우량, 설계 홍수량, 통수량등을 산정한다.

- 배수시설 계획

교량, 암거 및 배수관, 측구, 노면배수, 지하배수, 비탈면배수, 차단시설물등의 계획

2. 수문조사 및 분석

1) 유역면적

- 유역의 크기와 형태에 따라 1/25,000 ~ 1/50,000 또는 1/5,000 지형도를 이용하여 현장 조사를 통해 유역면적을 산출한다.

- ### 2) 설계발생빈도
- (「국토해양부, 도로배수시설 설계 및 관리지침. 2012.11」, 「국토해양부, 수해예방을 위한 산악지 도로설계 매뉴얼. 2007.7」, 2012년6월 국토해양부에서 발행한 「도로 설계기준」)

구 분		설계빈도	적용위치 및 적용 방법	비고
교량	국가하천 주요구간	200년 이상	·기수립된 하천기본계획서의 기준과 비교 ·하천관련 기관의 계획에 따라 결정 ·하천이설 또는 교각 설치에 따른 수리 영향 검토할 때	
	국가하천 지방하천	100~200년		
	농경지 하천 제방	50~200년		
	도시 하천 제방	50~100년		
	도시 하천 제방	50~200년		
본선 횡단암거 및 배수관 (도시지역) (산지부)		30년 (50년) (50년)	·일반구간 ·도심지, 도시계획구간 ·국지성 집중호우가 빈번히 발생하는 경우로 조사된 경우	
노면 및 흙쌓기 비탈면 배수시설		10년 산지 : 20년	·길어깨 및 중분대 등 노면 배수시설 ·흙쌓기부 도수로, 땅깍기흙쌓기경계부 측구 등	
측도 및 도로 인접지 배수시설 땅깍기 비탈면 배수시설		10년 산지 : 20년	·산마루 측구, 땅깍기부 도수로, 소단 측구 ·흙쌓기 비탈끝 배수시설, 수로이설	
집수정 등 배수구조물 간 접속부		접속하는 시설물 중 빈도가 큰 값 적용		

※ 집중호우 등에 의한 재해 발생지역으로 홍수위 흔적, 산사태, 토석류 피해 규모등을 고려하여 도로관리청의 설계자문위원회를 통하여 설계발생빈도를 상향조정하여 적용할 수 있다.

3) 계획홍수량 산정방법

- 계획 홍수량은 4km² 미만이거나 유역 또는 하도의 저류 효과를 기대할 수 없는 소하천에서는 합리식을 적용하고 4km² 이상인 때에는 단위유량도법 또는 합성단위유량도법을 적용한다.
- 개정 IDF곡선 및 해당노선의 인근 측후소 기상자료를 근거로 각각의 강우강도, 지속시간, 확률빈도 곡선의 관계도표 또는 강우량으로부터 구한다.(설계노선에 근접하며 장기우량 기록치를 보유한 지점을 선택)

(1) 합리식

합리식은 강우유출과 직접 연관을 가지며 유역면적이 4.0km²이내일 때 사용되고 다음 식으로 표시된다.

$$Qd=1/3.6 \times C \times I \times A$$

여기서 Qd : 설계유량 (m³/sec)

C : 유출계수

I : 강우지속시간, 강우강도 (mm/hr)

A : 유역면적 (km²)

(2) 단위유량도법

유역면적이 4.0km²이상인 중규모 유역에서 적용하며, 유역의 강우량 및 유출량 자료가 다수 존재해야 하고, 관측된 유출량 자료를 바탕으로 한 유역의 대표 단위도가 존재하는 경우에 사용한다.

(3) 합성단위유량도법

유역면적이 4.0km² 이상인 중규모 유역에 대해서는 합성단위유량도법을 이용하여 계획홍수량을 산정한다. 계획홍수량 산정시 합성단위유량도법에 의한 유출량 산정결과를 비교하여 유역특성에 맞는 최적의 방법을 선택하도록 한다.

합성단위유량도법에는 다음과 같은 방법이 있다.

- ① Snyder 합성단위유량도
- ② SCS (Soil Conservation Service) 무차원 수문곡선법
- ③ Nakayasu 무차원 수문곡선법
- ④ Clark의 유역홍수추적법
- ⑤ Nash 단위도법

(4) 본 기준 이외의 하천의 수문조사 및 분석은 「하천설계기준」에 따른다.

- 산악지를 통과하는 도로는 주변여건 및 토질 상태 등을 고려한 토석류의 유입이 우려되는 지점인지를 사전조사를 실시하고, 토석류가 발생한 지점은 토석류의 용량을 검토하고, 토석류를 고려한 증가량을 홍수량으로 산정하여 이를 설계 홍수량으로 산정한다.

4) 통수량 산정

(1) 측구

- 유출입량 $Q=1/3.6 \times C \times I \times A$ (설계발생빈도 10년)
- 통수량은 $Q=A \times V$ (측구수리 도표 이용)
A : 측구 형식에 의하여 산정
V : 1.5m/sec이하로 설계(1.5m/sec이상일 때 침식방호공 필요)
- 침식 방호공의 높이 결정은 측구 침식방지 도표 이용

(2) 암거 및 배수관

- 암거의 수리계산은 수리계산 도표를 이용하여 배수구조물의 크기, 형상, 필요한 유입수두, 유출속도, 다른 수로보호시설의 설치 유무 등을 검토적용 한다.
- 산악지 도로의 횡단배수시설의 수리계산은 토석류 및 유송잡물 등을 고려한 용량을 적용한다.
- 횡단배수관의 경우 침전 및 유지관리를 고려하여 최소관경은 1,000mm 이상으로 하되, 지형 및 지역여건상 부득이한 경우에는 800mm이상으로 할 수 있으며,

동물이동경로 등이 예상되는 곳에는 동물이동경로, 배수능력, 경제성 등을 고려하여 관경을 결정하여야 한다

- 분선 수로암거 최소규격은 산악지 도로 등 토석류의 유입이 예상되는 경우 또는 유지관리 등을 고려하여 2.0×2.0 이상을 적용한다.

- 유입손실을

유입손실은 개수로와 암거에서의 속도수두 손실에 적용하기 위해 유입부 손실 수두량을 계산하는데 사용된다.

유입손실율 (Ce) - 배수관 : 0.5, 암거 : 0.2

- 산악지 도로의 횡단배수는 소하천 및 수로, 산지 계곡부 등 상류지역의 유역면적, 토석류 발생, 장래개발계획 등을 고려하여 도로 인접지역의 호우 피해예방과 도로의 기능 보전을 위하여 충분한 통수 단면을 확보한다.

3. 콘크리트 사용기준

설계기준 강도 (MPa)	골재 최대치수 (m/m)	적 용
40	20	· P.S.C BEAM
35	25	· 현장타설말뚝
27	25	· 라멘교 (SLAB, 측벽, 기초, 날개벽) · R.C SLAB교
	25	· GIRDER교 상부 SLAB (ST.BOX, ST.PLATE, PREFLEX, P.S.C BEAM) · 교량하부구조 (교각)
24	20	· 중분대 구체, 난간방호벽
	25	· 교량하부구조 (교대, 날개벽) · 암거 (구체, 날개벽) · 암거유출입부 접속저판 · 역T형 옹벽, L형 옹벽 · 접속슬래브 (교량 및 암거) · 방음벽 기초 · 버스정차대 계단
	25(수중)	· 수중콘크리트(현장타설말뚝)
21	20	· L형 측구 (형식1, 2, 성토부 L형 다이크)
	25	· L형 측구 (형식1, 2, 3) · 콘크리트 다이크 · U형 측구 (형식1, 2, 3, 4) · V형 측구 및 산마루측구 · 각기 · 쌓기부 도수로, 도수로 집수거, 방수거, 다이크 집수거 · 우수받이 · U형개거 · 콘크리트 포장 (부체도로) · 경계표주 · 낙석방책기초, 가드웬스 기초 · 복주식, 편지식, 문형식 표지판기초
	40	· U형 측구 (형식5, 6) · 배수관 기초, 날개벽, 차수벽, SURROUNDING, 접속저판 · 집수정 · 차수벽 받침 콘크리트
18	25	· 중력식 옹벽 · 단주식 표지판기초
	40	· MASS 콘크리트
16	20	· 버림 콘크리트

※ NOTE :

1. 구조계산 및 장비사용에 따라 골재치수와 슬럼프치는 변경될 수 있으며, 슬럼프치는 펌프 카 타설시 15, 인력타설시 8, 슬리폼페이퍼장비 사용시 별도 슬럼프치로 적용할 수 있다.
2. 지역특성을 감안하여 구조기술사와 상의, 사용장비등의 특성에 따라 조정 가능.
3. 구조물별 사용 콘크리트 강도기준은 꼭 지켜야 할 원칙이 아니며, 현지여건과 구조 검토결과에 따라 조정 적용 할 수 있다.
4. 해안구간에 근접 설치되는 콘크리트 구조물은 염해방지 대책을 검토후 반영 (암거의 기준강도는 암거표준도에 따라 적용)

4. 측구공

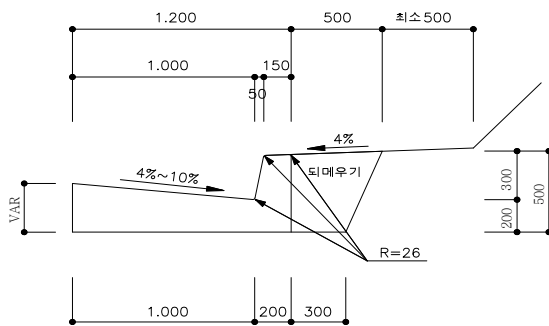
측구의 형상과 구조는 지형, 배수의 목적, 배수량, 배수시설위치, 경제성 등 여러 가지 조건에 따라 적절한 형태와 크기를 선정하되 생태계 단절을 최소화하는 환경 친화적인 배수구조물을 적용한다.

1) L형 측구

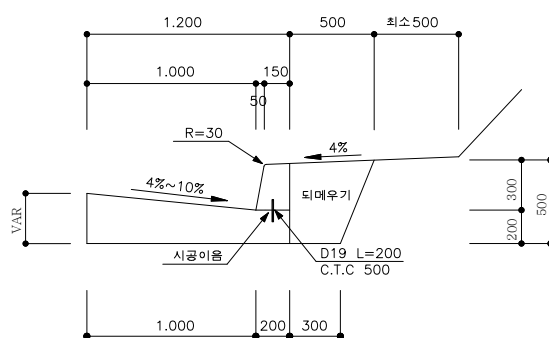
- (1) 노면 및 깎기 비탈면의 배수 및 도로보호의 목적으로 설치하며, 지형 여건(토사, 리핑암, 발파암)을 감안하여 5개 형식으로 구분하여 설치한다
- (2) 측구 바닥경사는 포장포설의 시공성을 고려하여 4%~10%를 적용한다
(단, L형측구 단부(포장면쪽) 높이는 현장여건에 따라 조정시공 가능하며 측구 경사에 따른 수리검토 실시)
- (3) L형측구 만으로 배수량이 과다할 때 측구용량을 계산하여 L형측구 밑으로 종방향 배수관을 설치하여 배수처리 한다.
※ 신축이음재(스치로폴) 간격 : 30m, 수축줄눈 간격 : 6m
- (4) 각 형식별 적용기준은 아래와 같다.

(형식 - 1)

· 기계화

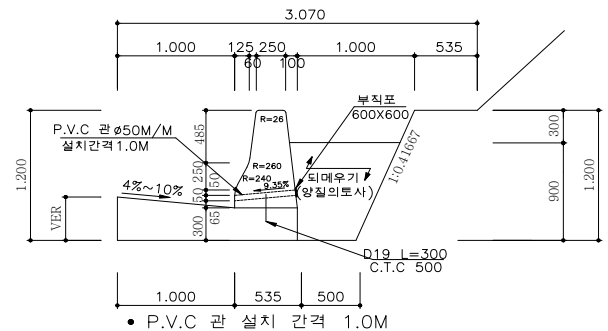


· 인력

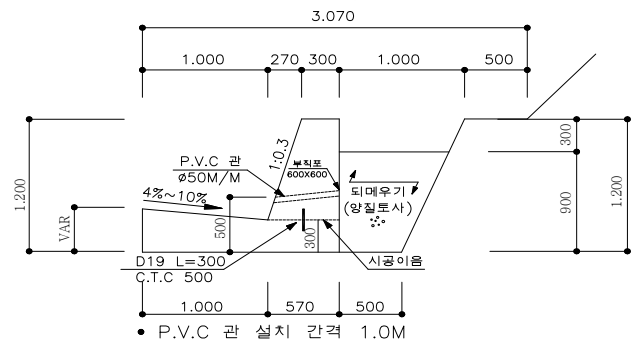


(형식 - 2)

· 기계화



· 인력

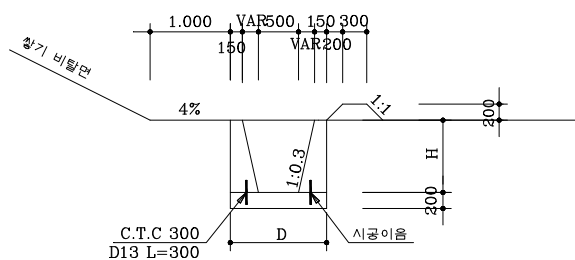


2) 토사측구

흙쌓기부의 전·답 구간은 토사 측구설치를 고려하되 용지확보가 유리한 구간에 설치하고 농경지 측구 유실이 예상되는 구간에는 일반적으로 콘크리트 측구로 적용한다.

3) V형 측구

흙짜기·흙쌓기 경계 지점에서 쌓기부 비탈면 단차경사가 심하고 세굴될 가능성이 많거나 용지경계를 명확히 할 필요가 있는 곳에 설치하는 콘크리트 구조물로서 측구형식은 수리계산 결과 및 지형 여건등을 감안하여 결정한다.



4) U형 측구

(1) IC, 분리차로 녹지대 및 부체도로 등 지형여건을 감안하여 설치하며 본선에서도 부득이한 경우 L형측구 대신 사용할 수 있다.

- 형식-1 : 휴게소 구간에 적용한다.
- 형식-2, 3, 4 : 시가지 구간 H(높이)에 따라 적용한다.
- 형식-5 : 측도구간에 적용한다.
- 형식-6 : IC 및 분리구간에 적용한다.

(2) 본선 접속부에 설치하는 U형측구는 뚜껑 설치를 원칙으로 한다.

5) 산마루 측구

흙짜기 비탈면 정상 끝단에서 2.0m 벗어난 지점에 설치하며, 지형여건 및 수리계산 결과 등을 고려하여 측구 형식을 결정한다. 또한 산마루측구는 유지관리 등을 감안하여 현지 콘크리트타설로 설치함을 원칙으로 한다.

단, 특별한 경우 현지 여건에 따라 조정할 수 있다.

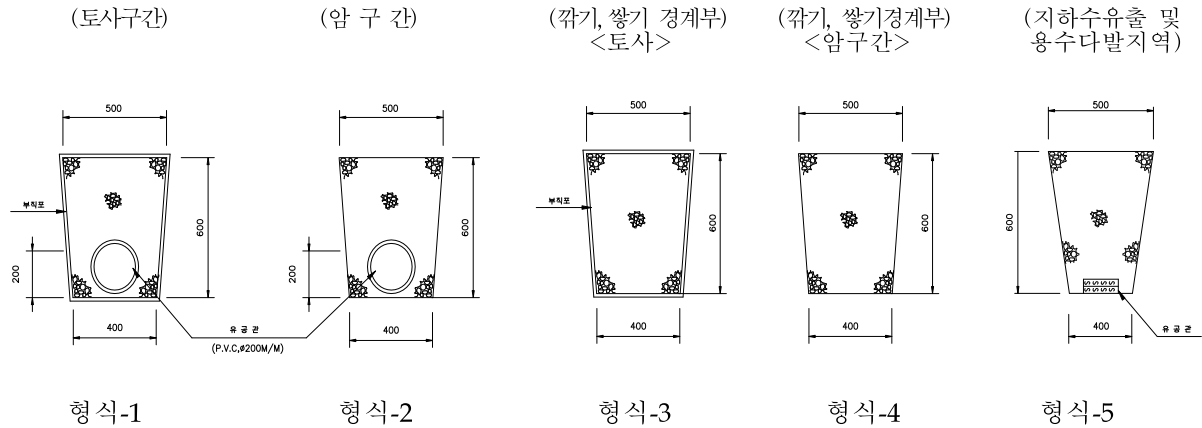
6) 맹암거

노면아래의 지하수위를 저하시켜 도로의 지지력을 확보시키기 위한 지하 배수시설로서 흙짜기부의 길어깨, 깎기·쌓기 경계부 및 용수다발지역 등에 설치하며, 내경은 200mm를 표준으로하고, 종단경사는 0.5% 이상이 바람직하나 최소 0.2% 이상으로 한다.

(1) 흙짜기 비탈면에 용수가 있을 때 부직포를 사용하지 않는 맹암거로 한다.

(2) 도로 횡방향으로 설치하는 맨암거는 유공관을 두지 않는 것으로 하며 도로 중심선과 60°의 각도로 설치한다.

(3) 도로 종방향의 맨암거는 유공관을 두는 것을 원칙으로 하고, 암구간(리핑암과 발파암)에는 부직포를 두지 않아도 된다.



<각 형식별 적용기준>

구 분	사 용 구 간	구 분
형식-1	길어깨 짜기부 L형측구 아래에 유공관 맨암거를 토사구간에 설치	유공관, 부직포 사용
형식-2	길어깨 짜기부 L형측구 아래에 설치, 리핑암 발파암 구간	유공관 사용, 부직포 사용하지 않음
형식-3	·편짜기, 편쌓기구간 및 짜기, 쌓기 경계구간에 설치(토사구간), 중분대쪽 맨암거 유출부는 도로중심선과 60°각도로 100m마다 설치 단, Sag 구간은 40m 마다 설치 ·짜기부 비탈면 통수부에 설치(토사구간) ·기존포장 확장부 및 방음벽 기초하단부에 설치	부직포 사용
형식-4	형식-3과 설치방법은 동일하며 리핑암, 발파암 구간에 설치	부직포 사용하지 않음
형식-5	지하수 유출 및 용수다발 지역에 설치	비탈면 보호공

(4) 산악지 도로에 설치되는 지하 배수시설은 유입되는 지하수와 침투수를 차단하여 도로의 쌓기부 및 짜기부의 지반붕괴를 최소화 할 수 있는 시설로서 기존의 일반도로보다 용량을 확대하여 적용한다.

일반도로의 맨암거 설치규격	산악지 도로의 맨암거 설치규격

7) 소단 측구

절취고 20m이상의 흙깎기 비탈면에 설치되는 소단(B=3m)에 측구를 설치하여 우수 등에 의하여 비탈면이 침식되거나 활동하는 것을 방지한다. 종단경사에 따라 배수 처리하는 것을 원칙으로 하고 집수면적 및 종단경사를 고려하여 소단측구 저판 경사를 10%로 하고 유출방지턱을 설치하며, 산마루측구와 연결하거나 도수로로 설치하여 비탈면이 유실되지 않도록 설치한다.

8) 쌓기부 도수로

길어깨 또는 길어깨 측구를 흐르는 물을 배제하기 위하여 쌓기 비탈면에 설치하는 것으로 간격은 30~100m(산악지 도로 : 30~70m)의 범위를 원칙으로 하며, 곡선부 외측 길어깨의 물만을 배제할 경우 최대 200m를 적용한다. 그러나, 계곡부의 우수를 처리하기 위하여 임의로 도수로 간격을 조정할 수 있다. 단 도수로 간격이 30m이하인 경우는 인근 도수로의 규격을 키우거나 길어깨 측구등 별도의 대책을 강구한다. 또한 오목형 종단곡선의 최저점에 T형 집수거를 설치하고, 전후 25m, 50m, 100m 간격으로 L형 집수거와 도수로를 추가 설치한다

9) 소형동물이동 경사로 설치

- 설치장소 : 습지와 논처럼 수환경이 풍부하거나 양서류의 집단 산란지 또는 이동 경로가 노선근처(도로에서 100m이내)에 존재하는 도로 구간에 설치한다.
- 설계기준 : 경사로 폭 - 30cm이상(설치가어려울 경우 20cm이상) , 경사각도 - 30°이상 (경사로바닥은 미끄러지지 않도록 요철(5cm내외) 처리함)
- 설치방법 : 양서류의 집단 이동 등을 위해 다수의 경사로 조성이 필요한 구간에서는 탈출경사로의 설치 간격을 30m 이내로 한다.

탈출한 양서류가 도로 쪽으로 가지 않기 위해 탈출용 경사로는 측구 배수로의 양쪽 벽면 중 도로 쪽이 아닌 벽면에 설치한다.

필요에 따라 배수로 내에 저류홈을 만들어 탈출구를 찾지 못한 양서류가 한 여름 온도가 올라가도 견딜 수 있고, 잠시 휴식할 수 있는 공간을 제공한다.

암거의 배출구쪽이 하천일 경우 하천제방으로 인해 높이차이가 발생할 수가 있어. 이때에는 유수의 반대방향으로 탈출로를 설치하는 방안이 필요하다.

측구 횡단하는 복개시설은 소형동물이 도로의 노면으로 올라올 우려가 없는 경우에 설치한다.

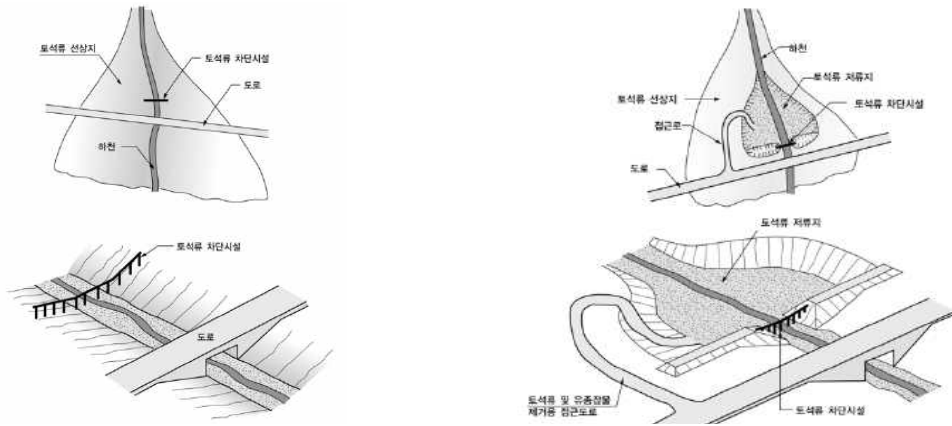
두더지, 도마뱀 등 동물의 보호를 목적으로 집수정에도 뚜껑을 씌우거나 낙하하였을 때 자력으로 탈출 할 수 있게 오름구조나 거치목 등을 설치한다.

- 10) L형측구 하부에 설치하는 집수정의 간격은 청소와 유지관리를 고려할 때 최대 50m, 시공성을 고려할 때 최소 5m로 한다(단, 수리계산결과 집수정 간격이 최소값 이하인 경우 길어깨에 설치된 측구의 형태를 재 검토함)

5. 배수암거 및 배수관

배수암거 및 배수관은 도로를 횡단하는 소하천 또는 수로를 위한 시설로서 도로 본체의 보존상으로도 도로 인접지의 호우에 대한 피해를 적절히 방지하는데 중요한 비중을 차지한다.

- 1) 암거 및 배수관은 일반적으로 토사 등의 퇴적에 의한 단면의 축소 등을 고려하여 20%이상 여유를 두어야 한다.
- 2) 암거의 최고수위는 포장층보다 낮아야 한다.
- 3) 암거의 경사는 자연경사로 하되 0.5%보다 완만하게 하지 않는 것이 좋다(최소경사 0.2%)
- 4) 배수관의 최소규격은 종배수관은 450mm이상을 적용하고, 횡배수관은 1000mm이상을 적용하되 지형 및 지역여건 그리고 도로의 중요도를 고려하여 800mm이상으로 할 수 있다.
- 5) 산악지 도로에서 토석류의 유입이 예상되는 지역에서는 흙관 또는 VR관 등 원형배수관의 사용보다는 최소규격 2.0mx2.0m의 수로암거를 사용한다.
- 6) 산악지 도로에서 수로 폭이 6m 이상이 되는 구간은 2련 암거의 형태로 설치할 경우 유송잡물 및 토석류 등에 의한 암거의 통수단면 부족이 발생할 수 있으므로, 대형수로는 라멘교 등의 소규모 교량으로 계획 설계함으로써 유송잡물 및 토석류의 흐름을 원활하게 한다. 다만, 지형적인 여건 등 암거의 설치가 불가능할 경우, 최소규격 1,500mm이상의 파형강관 등을 사용하며, 유송잡류 및 토석류 등이 유입되는 경우, 유송잡류 및 토석류 등의 하중을 고려하여 배수관의 구조적 안정성과 통수 단면을 확보한다.
- 7) 산악지 도로 계곡부를 인접 관통하는 구간에서 유송잡물이나 토석류 피해가 예상되는 지점은 유송잡물 및 토석류 차단시설 및 암거의 교량화등 도로 유실방지와 통수단면 확보를 위한 대책을 마련하여야 하며, 세부검토결과 도로부지 밖에 대규모 산사태 및 토석류 발생에 의한 토사유입 방지시설의 설치가 필요할 것으로 판단될 경우 산림청 등 관계기관이 설치하도록 협의한다.
- 8) 토석류 차단시설의 설치 예정지는 산악지가 많은 국도 및 지방도의 비탈면 계곡부에 위치하는 시설 중 상류로부터 토석류 및 유송잡물의 발생이 예상되는 곳을 선정하며, 집중호우시 도로 등에 피해를 끼칠 우려가 많은 지역을 우선적으로 선정한다.



<그림> 도로 주변에 토석류 차단시설 설치(안)

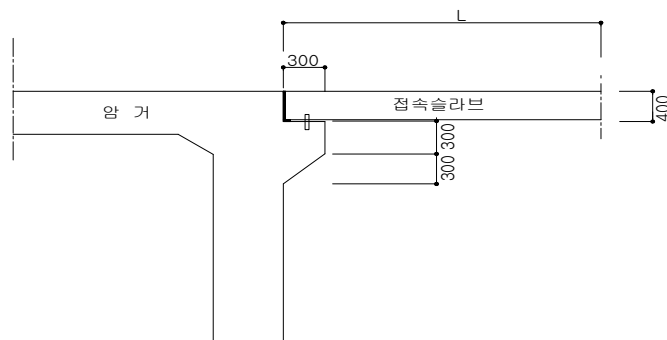
	
우회시설	거치대
	
격자틀	분리대
	
슬릿트댐	네트

<유송잡물 차단시설 종류>

9) VR관 및 원심력철근콘크리트관의 토피고가 6m이상되면 서라운딩을 설치한다.

단, 연약지반 및 포장층내에 위치할 경우는 배수관을 보강(서라운딩)을 해야 한다.

- 10) 횡배수관, 중배수관 및 가배수관은 재료의 특성과 시공성 및 공사비 등을 비교 검토(VR관, 흙관 및 파형강관) 후 적용하여야 한다.
- 11) 사각 15°이상인 암거는 보강철근을 추가하며, 기준은 수량산출기준에 명시한대로 적용한다.
- 12) 암거구조물의 경사 $S=25\%(\theta=14^\circ)$ 이상인 경우에는 미끄럼방지 전단키를 설치하여야 한다.
 - 전단키 단면 제원 : 높이=0.6m, 폭=0.4m, 길이=암거폭과 동일
 - 설치위치 : 암거경사가 높은측 및 신축이음부에 각각 설치
- 13) 암거 및 배수관이 포장층내에 있을 경우 포장층 보강을 해야 한다.
- 14) 암거는 국토해양부 「암거표준도」를 사용하되 구조검토 후 적용한다.
- 15) 시가지 및 기존도로 확장구간의 암거는 프리캐스트(precast)를 검토 후 적용 할 수 있다.
- 16) 배수암거 및 배수관 설치시 다음과 같은 인접부의 현황을 고려하여 계획한다.
 - (1) 현재 매설되어 있거나 장치 매설 예정인 지하매설물
 - (2) 기존 구조물과의 근접시공 여부
 - (3) 도심지의 경우 암거시공시 교통처리 등
- 17) 연약지반 위에 설치되는 암거는 침하가 발생할 경우 도로의 건축한계 부족, 수로의 통수단면 부족등 기능상 각종 지장을 받게 되므로 침하방지 및 관리대책을 수립한다.
- 18) 콘크리트의 건조 수축에 의한 균열을 줄이기 위한 신축이음 간격은 15~30m정도로 하며 토피두께가 얇을 때는 중앙분리대 또는 차선과 나란하게 설치하고, 토피두께가 두꺼울 때는 측벽과 직각으로 한다.
- 19) 거의 접합부 모서리는 응력집중이 생기기 쉬우며, 또한 접합부 구조해석시 가정한 강절점으로서의 역할에 충실하도록 현치를 두는 것을 원칙으로 한다.
- 20) 암거의 경우 암거상단이 포장층내에 위치할 경우 다음과 같이 보강(접속슬라브)을 해야한다(부등침하 방지 및 시공성을 고려)



* 접속슬라브 길이(L) = 암거뒷채움 상단폭 + 0.5m
 설치폭(B)=차로폭 + 내외측 양측대

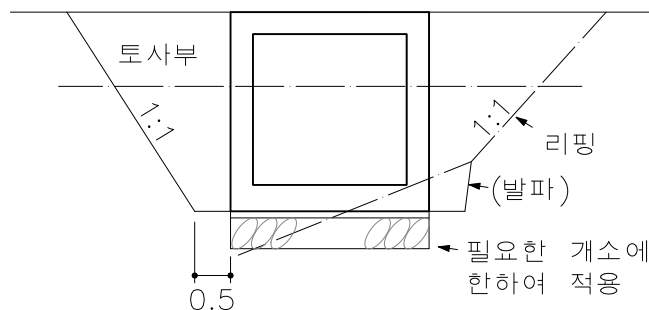
- 21) 산악지 횡단배수 암거에는 도수로 및 유출부에 감세공 및 세굴 방지시설을 한다.
- 22) 횡단배수구조물의 유입유출부가 콘크리트 측구로 연결된 구간은 차수벽을 설치하지 않는다.

6. 통로암거

- 1) 통로암거의 설치는 가설되는 위치 목적에 따라 만족해야 할 조건이 각각 다르므로, 내공단면의 크기, 기초지반의 상태, 시공성, 공사비 등을 고려하여 다음 기준으로 범위를 정한다.

구조물 규격	적 용 기 준
6.0m × 4.5m (규격은 검토후 반영)	기존도로 폭원고려, 교량설치 불합리한 곳 또는 경제성 확보 필요위치
4.5m × 4.5m	현재 대형차량이 통행하고 있거나, 장차 통행가능성이 있는 곳
4.0m × 4.0m	위의 규정에서 부득이 축소해야 할 경우
3.5m × 3.5m	산간지대에서 차량의 통행이 없을 곳 또는 위의 기준에 만족하는 우회도로가 있는 곳
3.0m × 3.0m	위의 기준외에 부득이 한 곳

- 2) 통로암거의 양측이 비포장도로인 경우 양측 20m씩 콘크리트 포장을 한다.
- 3) 단구간에 여러개의 대형 통로암거 계획은 가능한 지양하고 축도를 설치하여 한 곳으로 대형차량을 유도처리하고 그 외는 소규격 암거로 계획한다.
- 4) 암거 입·출구는 대형차량의 통행이 가능하도록 곡선반경과 시거를 확보하여야 한다.(평행식 날개벽 적용 등)
- 5) 통로암거는 차수벽을 설치하지 않으며 지역여건, 경제성 등을 검토하여 조명시설을 설치한다.
- 6) 흙깎기 및 쌓기 경계부, 연약지반등 부등침하가 우려되는 통로Box는 지지력을 확보 할 수 있는 재료로 지반보강(T=30cm)을 하여야 한다.



7. 흠쌓기부 다이크

- 노면에 내린 우수가 흠쌓기 비탈면으로 흘러들어 비탈면이 유실되는 것을 방지하기 위하여 설치한다.
- 다이크 저판폭은 흠깎기부와 동일하게 적용한다. 「표준도 참조」

8. 기타공

1) 관련기준

- 도로 설계기준(2012. 6, 국토해양부)
- 도로공사 표준 시방서(2009, 국토해양부)
- 건설공사 보강토옹벽 설계·시공및 유지관리 잠정지침 개정(안)(2012. 8, 국토해양부)
- 암반구간 포장 설계지침(2011. 8, 국토해양부)

2) 수로보호공

- 유속 2.5m/sec 이상인 경우 입·출구부에 수로보호시설을 설치하여야 한다.
 $2.5\text{m/sec} < V \leq 4.0\text{m/sec}$: 수로보호공, $4.0\text{m/sec} < V \leq 6.0\text{m/sec}$: 감쇄공
 $6.0\text{m/sec} < V$: 침전조 등의 수로보호시설을 설치하여야한다.

3) 배수구조물이 토사측구, V형측구, 용수개거 등과 평행하지 않게 교차접속될 때는 월류방지를 위하여 편측 측구높이를 30cm 이상 조정하여 보강 한다.

4) 보강토 옹벽 상부 및 뒤채움부 배수시설

보강토체에 이용되는 뒤채움재료로는 비교적 배수성이 양호한 양질의 토사를 사용하지만, 다량의 배면 유입수로 뒤채움흙이 포화되면 흙의 전단강도가 급격히 저하되어 불안한 상태가 될 수 있으므로 배면 용출수의 유무, 수량의 과다에 따라 적절한 배수시설을 하여야 한다.

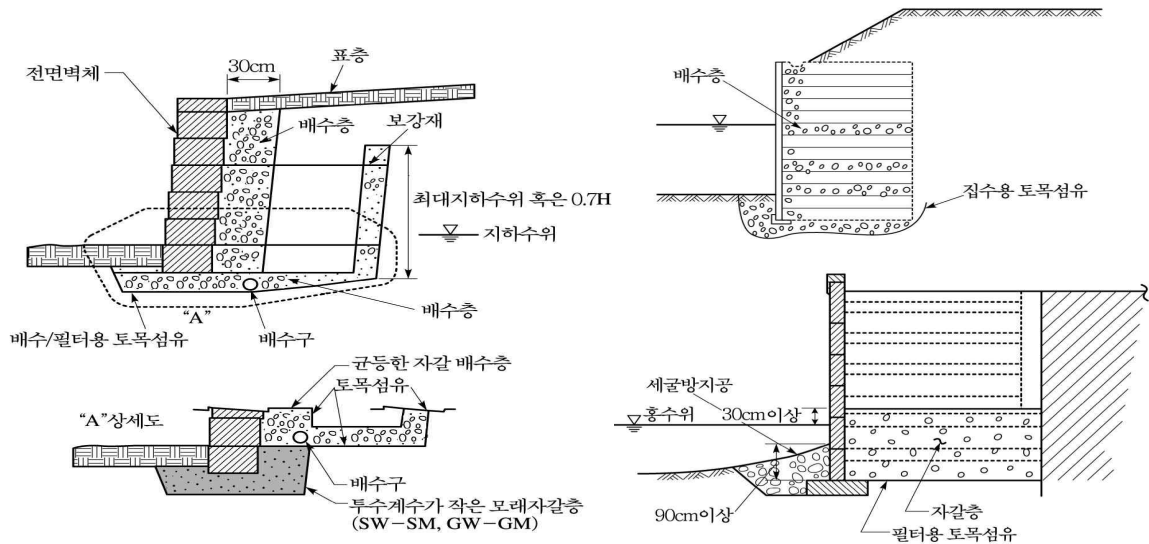
보강토 옹벽에 적용하는 배수시설의 종류는 다음과 같다.

<보강토체 내부 배수시설>

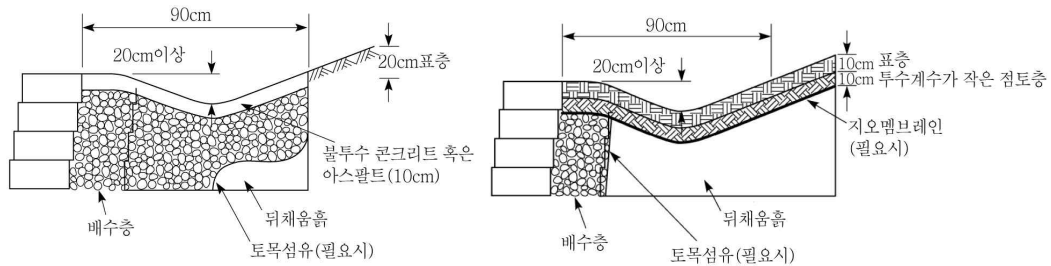
- 전면벽체 배면의 자갈/쇄석 배수층 및 암거
- 전면벽체 배면의 토목섬유 배수재
- 보강토체 내부의 수평배수층

<보강토체 외부 배수시설>

- 벽체상부 지표수 유입을 방지하기 위한 지표면 배수구
- 보강토 옹벽 배면에서 유입되는 용수 처리를 위한 보강토체/배면토체 경계면 배수층



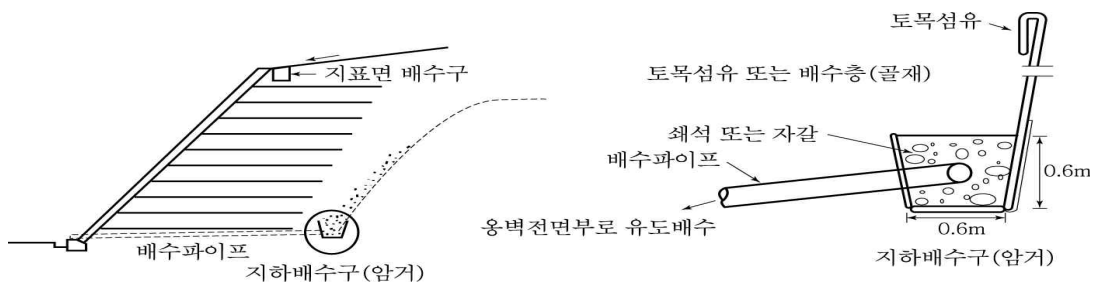
(a) 침수지역 보강토 옹벽의 배수시설



(b) 보강토 옹벽 상부 배수 및 차수대책

<그림 8-1> 보강토 옹벽의 배수시설 적용예

- ① 보강토체의 내부와 뒤채움에는 지하수를 처리하기 위한 모래자갈 수평배수층을 두는 것이 필요하다. 저면 이외에는 지오텍스타일, 지오멤브레인 형의 배수재로 시공할 수도 있다. 특히 계곡부에 설치되는 보강토 옹벽에는 일반 쌓기비탈면과 동일하게 적절한 크기의 암거를 설치한다.
- ② 보강토체가 수중에 잠기는 경우에는 내외수면이 같아지도록 투수성이 양호한 뒤채움 재료를 사용하여야 한다.
- ③ 기존 원지반을 깎은 후에 보강토 옹벽을 설치하는 경우는 원지반과 보강토체 사이의 경계에 배수로를 그림 4와 같이 설치할 수 있다.



<그림 4> 보강토 비탈면의 배수시설 적용예

④ 일반적으로 보강토체 내부의 배수대책과 외부의 배수대책을 설명하면 다음과 같다.

<보강토체 내부의 배수>

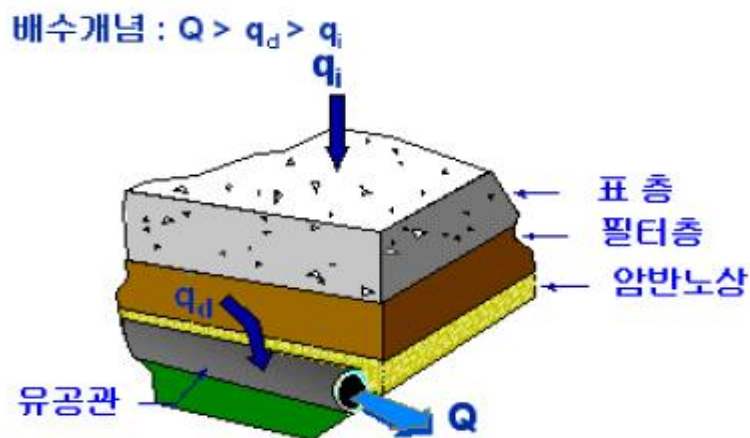
- 원지반을 절취하여 보강토체를 설치하는 경우는 굴착면에 지하배수공을 설치하고 원지반 비탈면에 용수 등이 있을 때는 지하배수구나 수평배수공 등을 설치한다.
- 기초부에는 보강토체 내의 간극수압의 상승을 방지하기 위해 배수층을 설치한다.
- 전면벽 부근의 배수처리 및 뒤채움재료의 유실을 방지하기 위해 전면벽 배면에 자갈필터층을 두께 0.3m 이상 설치하여야 한다. 또한 뒤채움재료의 유출을 억제하기 위해 부직포를 추가 적용할 수 있으며, 이 경우 자갈필터층의 두께를 0.15m까지 감소시킬 수 있다.
- 시공시기가 강우기인 경우와 함수비가 높은 뒤채움흙을 사용하는 경우에는 일정 쌓기 두께마다 수평배수공을 설치한다.

<보강토체 외부의 배수대책>

- 보강토체 상부표면과 상부 쌓기비탈면은 적절한 차수공 및 배수구를 설치하여 지표수가 보강토체 내부로 유입되는 것을 차단하여야 한다.
- 보강토 옹벽의 주변은 근처로부터의 유입수, 침투수 등의 유입을 막기 위해 그 경계 부근에 유입수 방지공을 설치한다.

5) 암반구간 포장 배수시설의 설계

- 필터층에서 배수되는 침투수는 유공관을 통하여 배수구로 배수되어야 한다.
- 필터층에서 배수되는 침투수는 유공관을 통하여 배수구로 배수되어야 하며, 배수시설은 필터재료와 유공관, 토목섬유(지오텍스타일)로 구성된다. 각 배수시설은 <그림 8-2>과 같이 배수구 방향으로 갈수록 배수용량이 커져야 한다.



<그림 8-2> 침투수의 배수개념

- 유공관의 위치는 필터층의 바닥면보다 최소한 50mm 아래에 유공관의 상면이 위치하여야 한다. 침투수 배수에 사용하는 유공관은 폴리에틸렌 또는 PVC관의 사용을 추천한다. 토목섬유는 토목섬유 위의 재료가 혼합되는 것을 방지하고 본질적으로는 분리재로써의 역할을 한다. 토목섬유를 도로 하부의 전체 폭에 걸쳐 설치하는 방법으로 포장 구조의 일부, 혹은 그 이상의 부분이 상당한 투수성을 가지고 있다면 배수능력을 증대시킬 수 있다.

- 필터재료는 다음의 조건을 만족시키는 입도 배합의 것을 원칙으로 한다.
- 필터재료가 주변의 흙에 의하여 막히지 않기 위한 조건 :

$$\frac{D_{15}(\text{필터재료})}{D_{85}(\text{주변의흙})} < 5$$

- 필터재료가 주변의 흙에 비하여 충분한 투수성을 갖기 위한 조건 :

$$\frac{D_{15}(\text{필터재료})}{D_{15}(\text{주변의흙})} > 5$$

- 유공관의 구멍과 관의 이음 부분이 필터재료로 막히지 않기 위한 조건 :

$$\frac{D_{85}(\text{필터재료})}{d} > 2$$

여기서,

D_{15} , D_{85} : 입경가적곡선에 있어서 통과백분율이 각각 15%, 85%에 해당하는 입경 (mm)

d : 유공관의 직경, 또는 관의 이음 간격 (mm)

- 암반구간의 포장에서 포장체 내부로 침투하는 물은 크게 포장 표면으로 침투하는 우수와 암반의 틈에서 용출되는 용출수의 두 가지로 나눌 수 있다. 이러한 침투수는 1차적으로 필터층에서 배수되어진다.
- 필터층에서 배수되는 침투수는 유공관을 통하여 배수구로 유도되어야 한다. 유공관의 배수유량 산정은 다음과 같이 구할 수 있다.

$$q_d = 24WHN_e U \frac{1}{t_d}$$

여기서,

q_d : 설계 배수량($m^3/day/m$)

W : 필터층의 폭(m)

H : 필터층의 두께(m)

N_e : 유효공극률

U : 배수도

t_d : 50% 배수에 소요되는 시간(hr)

6) 비점오염원 처리시설

- 도로의 공용시 초기강우에 의해 발생하는 비점오염물질을 처리하기 위해 설치하는 비점오염원 처리시설의 설치위치, 규모, 형식등을 환경영향평가 결과를 설계에 반영한다.

□ 수량산출 요령

1. 일반사항

가. 일반사항

1) 수량산출은 공종순으로 하고 각 공종마다 집계표를 작성하여 공종앞에 첨부한다.

- A. 터파기공
- B. 측 구 공
- C. 배수관공
- D. 암 거 공
- E. 기 타 공

2) 수량산출은 산출근거에는 소수점 2자리로 계산하여 계에는 소수점 한자리까지 산출하고 이하 절사한다.

단, 강재, 철근등은 소수점 3자리까지 산출한다.

3) 유용토 및 공제토

A. 유용토

측구공, 배수관공, 암거공, 기타공 등의 잔토유용

※ 단, 배수공 소구조물(노건다이크 집수거, 도수로용 집수거, 쌓기부 도수로, 깎기부 도수로, 산마루측구)은 잔토처리

◦ 사유 : 공정상 토공 또는 포장공 완료후 시공하므로 현장 유용이 불가능

B. 공제토

가) 배수관공 : 구체, 날개벽은 노상, 노체 구분 공제

나) 암 거 공 : 구체, 날개벽은 노상, 노체, 포장부 구분공제

다) 기타공(집수정) : 노상, 포장부 구분 공제

4) 콘크리트 수량은 무근, 철근 콘크리트로 구분 산출 집계한다.

5) 각 공종별 수량은 반드시 당해 공종의 단가 구성을 확인하여 중복 계상하지 아니한다.

2. 터파기공

가. 터파기공

육상, 수중, 용수구간으로 각각 구분하고 높이별 토사, 리핑암, 발파암으로 구분 산출한다.

1) 측구터파기

◦ 토사측구(토적표수량) 각종측구, 맹암거, 기타 터파기 등에 적용한다.

2) 구조물 터파기

◦ 배수관, 집수정, 암거 및 수로보호공, 연약지반 등에 적용한다.

◦ 깊이는 1m 단위로 구분한다.

3) 되메우기

◦ 다짐 및 비다짐으로 구분한다.(살수비 삭제)

3. 측구공

- 모든 측구는 단위수량을 산출하며, 위치를 표시하고 연장별로 산출한다.
- 모든 측구는 배수가 용이하도록 위치와 규격을 정확히 선정하여 설치한다.
- 쌓기부 하단에 설치하는 토사 측구는 횡단면도에서 각 단면별로 수량을 산출하여 측구 터파기에 삽입한다.

1) L형 측구

- 깔기부에 설치하며 형식별로 구분하여 산출한다.
- 콘크리트 (m³) : 콘크리트 표준시방서의 굵은 골재 최대 치수 참조
(쌓기부 측구는 소형 콘크리트로 산출)
- 거푸집 (m²) : 합판 4회
- 되메우기 (m³)
깔기부 L형 측구는(H=1.0m 이상) 배후침투수와 배수를 원활히 하기 위해 양질의 재료(투수성)로 되메우기 한다. (L형측구 형식 2, 3은 측구상단에서 30cm의 여유를 두고 되메우기)
- 비닐깔기 : 여유폭 양쪽 10cm로 산출한다.
- L형측구 형식-1, 2와 성토부 L형 다이크는 기계타설을 원칙으로 한다.(단, 현장여건에 따라 부득이한 경우 인력타설로 할 수 있다)

2) 토사측구

- 횡단면도 토적표상에서 계상한다.

3) V형 측구

- 형식별로 구분하여 산출한다.
- 수축줄눈은 6.0m 간격으로 산출

4) U형 측구

- 주변여건을 감안하여 형식별로 구분하여 산출한다.
- 콘크리트 (m³)
- 거푸집 (m²) : 합판 4회 (형식 - 1, 2, 3)
- 철근 (ton) : 표준도 참조
- 스틸그레이팅 (ea) : 1,000 × 430

5) 산마루 측구 (토사구간, 암구간 구분)

- 형식별로 구분하여 산출하고 수축줄눈은 6.0m 간격으로 산출

6) 맨암거

- 맨암거의 종류는 5개 형식으로 구분하고 지형여건에 따라 토사구간 암구간 및 깎기, 쌓기 경계부, 지하수 유출 및 용수다발 예상지역에 따라 형식별로 구분하여 산출한다.

* 채움재는 동상방지층재로 한다.

(현장여건에 따라 발주처 협의하에 지방기준을 만족하는 재질로 대체할 수 있음)

7) 소단측구

- 깎기부 높이 20m 지점에 설치하는 소단측구는 연장별로 산출한다.
- 현장타설콘크리트 적용(펌프카 사용)하고 콘크리트는 강도 21MPa(25m/m)로 한다.

4. 배수관공

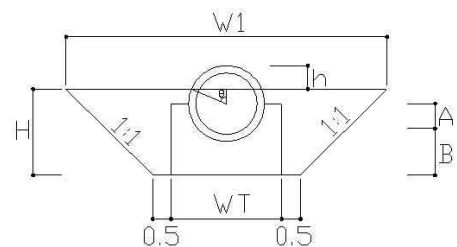
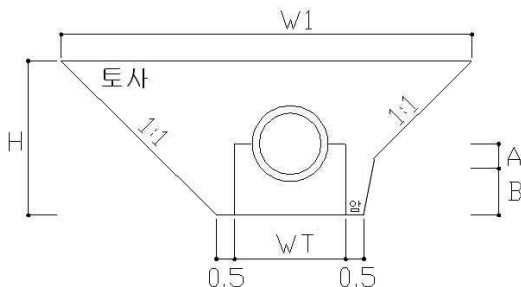
가. 배수관공

- 1) 토피고 H=6m 이하와 H=6m 이상으로 구분하여 산출하며 표준도의 단위 물량을 검토하여 위치 및 규격별로 산출한다.

- 2) 배수관의 터파기 및 되메우기

A. 터파기 $H \geq A \times 2 + B$

B. $A + B < \text{터파기}$ $H < A \times 2 + B$



$$\theta = \cos^{-1} \frac{A-h}{A}$$

- 터 파 기 : $(WT + 1.0 + W1) \div 2 \times H \times \text{연장}$ (H: 배수구조물 횡단면도상의 H의 평균치)

※ 터파기 적용 경사

- ① 토 사 : 1 : 1.0, ② 풍화암 : 1 : 0.5 ③ 발파암 : 1 : 0.3

- 되메우기 : 1. 터파기 $-\left\{ \frac{\pi \cdot A^2}{2} + (A + B) \times WT \right\} \times \text{연장}$

$$2. \text{터파기} - \left\{ \left\{ \frac{\pi A^2}{2} + (A + B) \times WT \right\} + \left\{ \frac{2\theta \pi A^2}{360} - \frac{A \sin \theta \times (A - h)}{2} \times 2 \right\} \right\} \times \text{연장}$$

- 유용토 = 터파기 - 되메우기 (수중터파기 일 때는 유용토 = 80%)

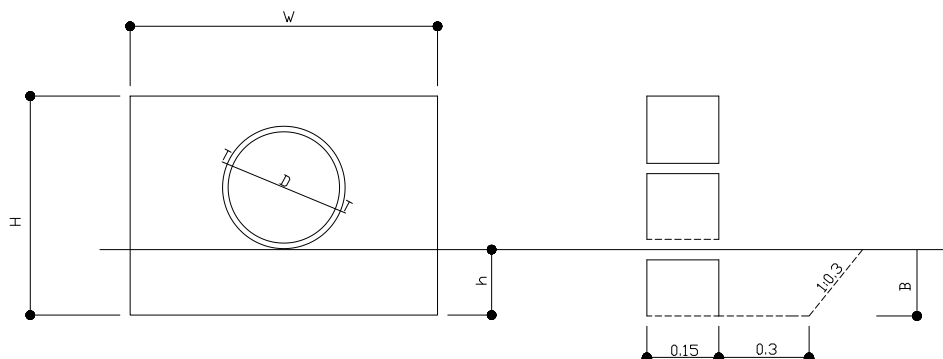
- 3) 배수관의 관제작 콘크리트는 25-27-15(8), 기초 콘크리트 40-21-15(8) 관이음 몰탈은 1:2, 관제작 거푸집은 철재거푸집, 기초거푸집은 합판6회로 한다.
- 4) 배수관 연장은 배수구조물 횡단면도상의 연장에서 단위 m로 절상하되, 3% 할증한 연장으로 하며 가능한한 본당으로 수량 산출한다. (단, 기초 콘크리트, 배수토공은 횡단상의 연장에서 단위 m로 절상한 연장을 적용한다.)
- 5) 배수관 날개벽 및 면벽수량은 표준도의 단위수량을 참조하여 개소별로 산출한다.
※ 배수관 시공연장과 흙관 구입본수 구분($m \neq$ 본)
- 6) 배수관 날개벽의 콘크리트는 40-21-15(8)으로 하고, 횡배수관의 날개벽 거푸집은 합판 3회, 종배수관의 면벽은 합판 4회로 한다.
- 7) 집수정은 배수관에 부착하는 집수정과 흙받기부 도수로 하단부의 집수정, L형측구 종배수관 연결 집수정, 암거에 부착하는 집수정 등을 모아 형식별로 수량산출 한다.
- 8) 철근콘크리트 집수정, 스틸그레이팅설치 집수정은 40-21-15(8)로 하고 무근콘크리트 집수정은 40-18-15(8)로하며, 거푸집은 합판 3회, 뚜껑을 설치하는 집수정의 뚜껑은 통과하중 DB-24에 변형 파괴되지 않는 스틸그레이팅 재료로 하며, 뚜껑 및 받침대를 포함하여 1조로 수량 산출한다.
- 9) 가배수관은 유용시 손율은 다음의 기준을 적용한다.

구분 \ 사용기간별	3개월미만(%)	6개월미만(%)	1개년미만(%)	1개년이상(%)
손율(흙관)	80	100	100	100

10) 거푸집

- 기 초 : 합판 6회, 날개벽 : 합판 3회

A. 면벽공 단위물량



① 터파기

$$(0.9+B \times 0.3) \times B \times W \times 1/2$$

② 되메우기

$$(0.6+B \times 0.3) \times B \times W \times 1/2$$

③ 유용토(토사층구 및 답구간 표토제거는 전량유용 그외는 90%)

(터파기-되메우기)

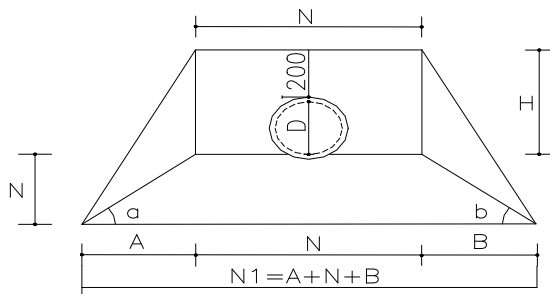
④ 거푸집

$$2 \times (H \times 0.15) + 2 \times [W \times H - \{\pi \times (D+2T)^2 \times 1/4\}]$$

⑤ 콘크리트

$$H \times 0.15 \times W - 0.15 \times \{\pi \times (D+2T)^2 \times 1/4\}$$

B. 배수관 날개벽 공제단위 수량



$$H = D + T + (0.2m)$$

$$Z = H \times S (S = \text{경사})$$

$$A = \frac{Z}{\tan \alpha} \quad B = \frac{Z}{\tan \beta}$$

① 공제때

$$\frac{N + N_1}{2} \times H \times \sqrt{(1 + S)^2}$$

② 공제토

$$\frac{H \times Z \times N}{2} + \frac{H \times Z \times (A + B)}{2} \times \frac{1}{3} = \frac{H \times Z \times (3N + A + B)}{6}$$

5. 암 거 공

가. 암 거 공

1) 구 체

① 터파기(m³)

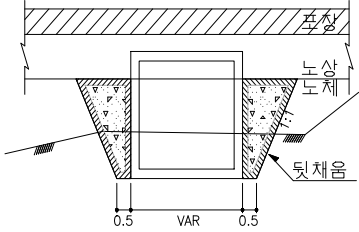
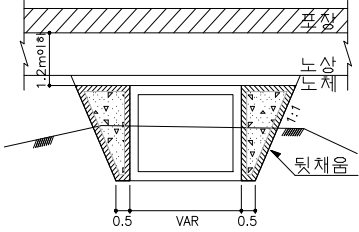
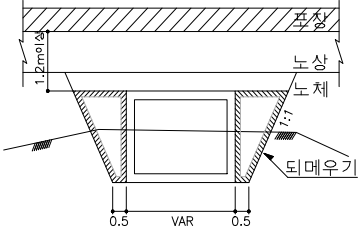
도면 참조

- 물이 있는 경우, 물푸기를 고려한 터파기는 용수터파기로 하고 물푸기를 고려하지 않는 경우는 수중터파기로 함.

- 발파암 터파기 경사는 1:0.3 경사를 적용한다.
(단, 풍화암의 경우 1:0.5)
- 원지반 아래는 되메우기 및 뒷채움으로 계상한다.
- 연약지반구간은 원지반 하부를 기준으로 계상한다.

② 뒷채움(m³)

- 상부슬라브가 노상 마무리면 으로부터 1.2m 이내에 있을 경우와 지하수가 용출되는 지역, 기초지반이 연약지반인 경우는 양질의 막자갈 또는 승인된 조립재료 (SB-1)를 사용하여 뒷채움을 한다.
 - 뒷채움시 암거 측벽부 뒤에 켜기모양으로 층층이 펴 깔고 충분히 다져야 하며 암거 뒷채움의 시공은 본체 양면이 동시에 같은 높이가 되도록 하여야 한다.
- ※ 암거의 뒷채움은 도로횡단면과 위치관계를 고려하여 CASE별로 적용한다.

(CASE I)	(CASE II)	(CASE III)
암거 상단이 노상내에 있는 경우는 노체 상단까지만 뒷채움 한다. 	암거 상단이 노상 마무리면에서 1.2m 이내인 경우는 암거 상단까지만 뒷채움 한다. 	암거 상단이 노상 마무리면에서 1.2m 이상인 경우는 되메우기로 하고 뒷채움과 동등한 수준으로 다짐한다. 

☞ 본 내용은 도로공사 표준시방서 제2장 토공사 및 제5장 배수공사의 되메우기 및 뒷채움편 참조

③ 유용토(m³)

- 유용토는 육상터파기 전부와 수중터파기 80%를 유용한다.

④ 콘크리트(m³)

- 구체 : 25-24-15(8), 버림 : 콘크리트 25-16-15(8)

⑤ 거푸집(m²)

- 합판3회(구체 및 날개벽)
- 합판6회(기초)
- 통로Box 노출면(구체, 날개벽)은 코팅거푸집 또는 문양거푸집을 사용

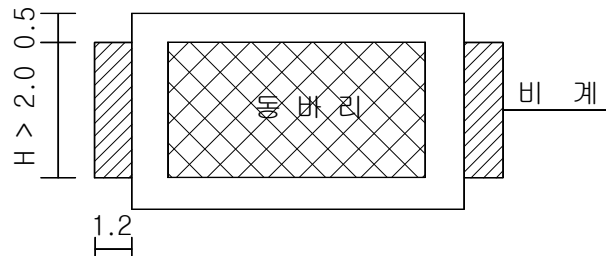
⑥ 동바리(m³/공) 및 비계(m²)

- 동바리
 - 암거의 경우 내공 H에 관계없이 전체 계상

○ 비계

- 압거 구체높이가 2.0m 이상일 경우에 적용하며, 수량은 압거 구체 기초 상단선을 기준으로 계상하되 현지 여건에 따라 조정할 수 있다.

-비계설치 폭은 강관 : 1.2m, 목재 : 1.0m



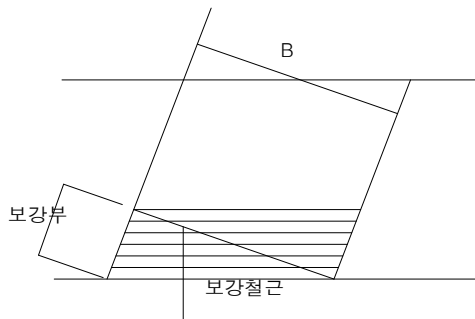
⑦ 철근(ton)

○ 도면참조

- 사각 15°이상인 압거는 반드시 보강철근을 가산한다.

(SKEW 보강철근 산출방법)

- 할증제외된 물량으로 계산한다.

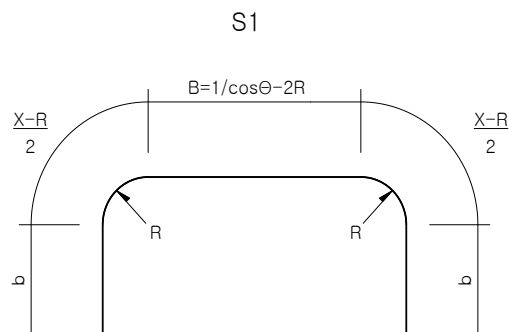


- B : 주철근 중심에서 중심까지
- 보강철근 규격 및 간격은 본체 보강부의 철근과 동일

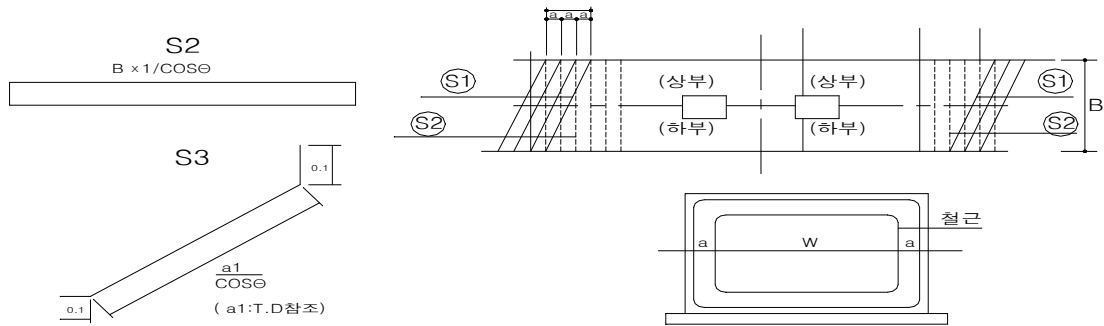
주철근 간격 : a. 보강길이 : $X = B \times \tan\theta$

- 개소당 : SKEW 보강철근 계수 : $\left(\frac{X}{a} + 1\right)$ 개

○ 철근상태



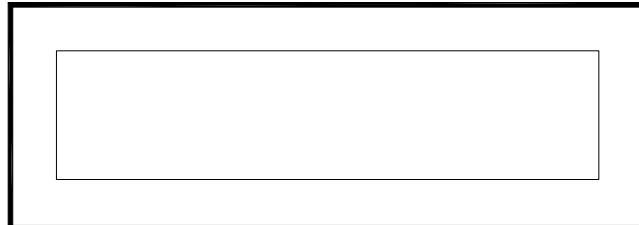
- S1 : S1과 동일한 직경
- S2 : S2와 동일한 직경
- S3 : 현치철근(상 · 하단 공통)



⑧ 아스팔트 코팅(m²)

- 통로암거 외벽의 상면과 측벽에는 아스팔트 코팅 2회로 한다.
- 수량은 면적(m²)으로 산출한다.

※ 수로암거 제외



< 아스팔트 코팅 >

⑨ 가 도

- 필요시 계상(수량산출서에 약도 명기)
- 토공 또는 필요시 보조기층 20cm 포설

⑩ 접속슬라브설치

- 접속 슬라브의 길이는 뒷채움 상단폭(B) + 0.5m
- 콘크리트 : 구체 25-24-15(8)

버림 25-16-15

⑪ 암거타설

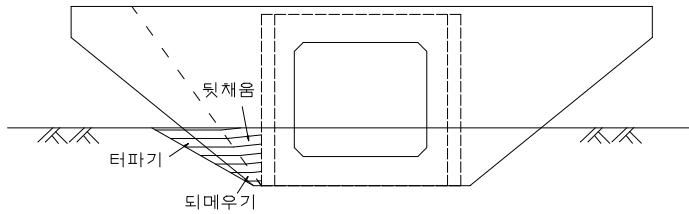
- 저판 : 현장(인력) 타설
- 구체 : 펌프카 타설

⑫ 신축 및 시공줄눈 이음위치

- 측벽에 직각으로 하는 것을 원칙으로 하되, 표피두께가 얇을 경우에는 중앙분리대 위치 또는 차선표시 방향으로 한다.
- 이음부는 충분한 방수처리를 하여야 한다.

⑬ 통로암거 설치시 우수등의 침투방지를 위하여 Notch를 설치한다.(수로암거제외)

2) 날개 및 면벽



① 터 파 기(m^3) :윗 그림참조

② 되메우기(m^3) 및 뒷채움 : 암거공 ②항 참조

③ 유 용 토(m^3)

④ 공 제

노체(m^3), 줄때(m^2)

⑤ 콘크리트(m^3)

구체 : 25-24-15(8),

버림 : 25-16-15

※ 현장별 구조계산시 조정 사용

⑥ 거푸집(m^2)

○ 합판3회(날개포함), 합판6회(기초)

⑦ 비계(m^2)

⑧ 배수구(ea)

○ 2m마다 $\phi 50m/m$ PVC PIPE(도면 참조)

⑨ 날개벽 연장

○ 통로암거와 현장 여건상 범면유지를 위하여 필요시 날개벽을 범면쪽으로 감아돌려 연장해야 한다.

⑩ 공제토(m^3)

○ 수로암거 및 통로암거

⑪ 철 근(ton)

○ 날개벽, 면벽(도면참조)

○ 암거 연장이 $L=8m$ 이상일 경우 배력 철근의 이음철근량은 수량산출시 계산한다.

나. 물푸기공

1) 토 사

① 터파기(굴삭기 0.7m³) : $Q=49.90\text{m}^3/\text{hr} \div 1.5 = 33.27\text{m}^3/\text{hr}$

② 토사물푸기시간 : 토사수중, 터파기량(m³)÷33.27m³/hr = ()hr

2) 리핑암

① 착암기 : $Q1=0.159\text{hr}/\text{m}^3 \times 1.5 = 0.238\text{hr}/\text{m}^3$

② 집 토(굴삭기 0.7m³) : $Q2 = 34.19\text{m}^3/\text{hr} \div 1.5 = 22.793\text{m}^3/\text{hr}$
 $= 0.044\text{hr}/\text{m}^3$

$Q2 = Q1 + Q2 = 0.282\text{hr}/\text{m}^3$

리핑암 물푸기시간 : 리핑암 수중터파기량(m³)×0.282hr/m³ = () hr

3) 발파암

① 착암기 : $Q1=0.483\text{hr}/\text{m}^3 \times 1.5 = 0.724\text{hr}/\text{m}^3$

② 집 토(굴삭기 0.7m³) : $Q2 = 18.41\text{m}^3/\text{hr} \div 1.5 = 12.273\text{m}^3/\text{hr} = 0.081\text{hr}/\text{m}^3$
 $Q2 = Q1 + Q2 = 0.805\text{hr}/\text{m}^3$

발파암 물푸기시간 : 발파암 수중터파기량(m³)×0.805hr/m³ = () hr

A. 터파기 물푸기 시간 : 1)+2)+3) = () hr

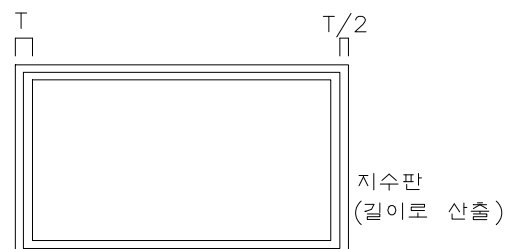
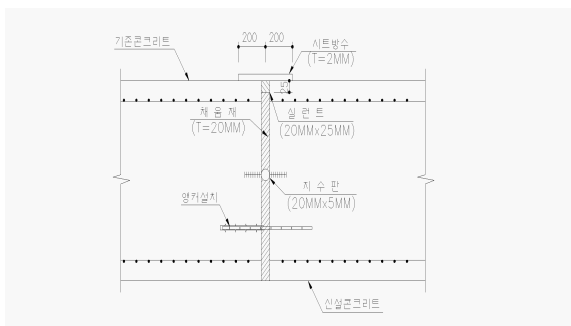
B. 거푸집 조립, 철근조립 및 콘크리트 타설 = 24 hr

∴ 총 물푸기 시간 : A+B(24 hr) = ()hr

다. 압거확장 및 신설 이음부

1) 확장암거의 연결부는 접합부의 먼정리를 한 후, 신규이음 접합시 지수판 및 앵커를 설치하고 부등침하 방지를 위하여 압거보강판을 설치하며, 저판부에 다웰바(C.T.C 150 L=1000)를 설치한다.

2) 신설암거 연장이 15m이상일 경우에 차로부를 피해서 15~20m 등간격으로 지수판을 설치하고 저판부에 다웰바(C.T.C 150 L=1000)를 설치한다.



다. 반월관

- 1) 접합부(2.5m 간격)에는 기초 콘크리트로 보강한다.
- 2) 콘크리트는 25-21-15(8), 거푸집은 합판 4회로 한다.

라. 길어깨다이크용 집수거

- 1) 다이크용 집수거 설치간격은 종단경사 및 다이크의 용량을 고려하여 설치한다.

마. 도수로용 집수거

- 1) 흙깎기 및 흙쌓기 배수관용을 총괄집게한다.
- 2) 콘크리트 25-21-15(8), 거푸집 합판 4회로 한다.

바. 흙쌓기부 도수로

- 1) 흙쌓기부 도수로는 현장타설로 적용한다.
- 2) 콘크리트 25-21-15(8), 거푸집 합판 4회로 한다.

사. 흙깎기부 도수로

- 1) 흙깎기부 도수로 연장이 10m 이상일 때는 철근콘크리트로 타설
- 2) 콘크리트 25-21-15(8), 거푸집 합판 4회로 한다.
- 3) 흙깎기부 도수로의 규격 결정은 유역면적을 고려하여 결정한다.

<도수로의 규격 산정>

형 식	규 격(m/m)	유 역 면 적(m ²)
형 식 - 1	300 × 250	10,000이하
형 식 - 2	400 × 350	10,000~18,000
형 식 - 3	500 × 450	18,000~30,000
형 식 - 4	600 × 500	30,000~40,000

아. 노면배수공

- 1) L형 측구(U형 측구) 연장이 긴 구간(흙깎기부)에서 L형 측구(U형)만으로 배수량이 과다할 때 L형 측구 하단부에 중 PIPE를 설치하여 배수한다.

※ 도수로 타입은 기성제품 및 콘크리트 라이닝 등의 단가를 비교 검토후(시공성 포함) 적용한다.

자. 도면작성(도면참조)

차. 기존 배수관 및 암거폐쇄

- 1) 확장공사 등으로 인하여 부득이 기존 배수관 및 암거 폐쇄시 배수관 및 암거 상단부를 절단하고 콘크리트(fck=16MPa)를 채운다.

※도로 완성면에서는 최소 1m 깊이까지 모든 구조물을 제거하되 포장층 두께가 1.0m를 넘을 경우에는 포장층내의 모든 구조물을 제거

카. 용수로공

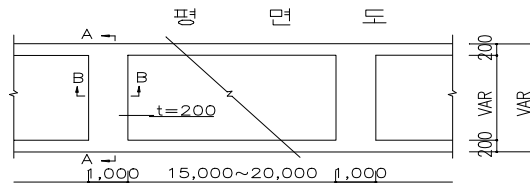
- 1) 용수개거는 지내력이 부족한 지반 및 연약지반의 경우 환토 및 잡석 등을 부설하며, 충분한 지내력이 확인될 때는 부설하지 않는 것으로 한다.
- 2) 유지관리용 사다리 및 버팀대 설치

① 유지관리용 사다리

용수개거 높이가 2.0m이상일 경우 용수로 출입을 위한 사다리를 설치하며, 사다리 관경은 19mm, 간격은 30cm로 하고, 재질은 아연도금 또는 스텐레스로 한다, 설치간격은 30m간격으로 지그재그로 설치한다.

② 유지관리용 버팀대 설치

용수개거 높이 및 폭원이 2.0m이상 되는 곳에는 C.T.C 15~20m 간격(폭원 B=1.0m)으로 설치하며 용수개거 상단부에 휨 모멘트 및 전단력이 발생하므로 보강철근을 설치한다.



- 3) 건조수축 온도, 부피 변화에 의한 구조물의 누수 및 균열방지를 위하여 지수판 및 신축이음을 15~20m 간격으로 설치한다.

타. 기존배수관 접합 및 세척

기존배수관과 신설되는 배수관의 연결시 원활한 연결 및 수밀성을 확보하기 위하여 접합부를 세척후 연결 설치한다.

파. 우수받이 및 연결관

- 1) 우수받이는 표면수가 원활히 집수될수 있도록 하향경사 변환점, 우수가 고이는 오목한 곳, 도로모서리 커브 시종점에는 반드시 설치하며 직선부의 경우 20~25m 간격으로 설치한다.
- 2) 유출구와 연결관의 접합부는 지수재 몰탈(1:2)을 빈틈없이 채워 수밀성을 확보해야 한다.

하. 맨홀공

- 1) 맨홀구체와 관의 접속부위는 지수재 몰탈(1:2)을 빈틈없이 채워서 수밀성을 확보해야 한다.
- 2) 맨홀 내부 자재는 내 부식성이 강하고 누수가 최소가 되어야 한다.
- 3) 설치지점은 방향, 경사도 및 안지름이나 안폭이 변화하는 곳, 단층이 생기는 곳, 하수관로가 합치는 곳에는 반드시 설치한다.
- 4) 맨홀의 밑바닥에는 진흙 등 이물질들을 침전시킬수 있는 침전조(인버트)를 설치하여야 한다.
- 5) 맨홀 및 물받이에는 주철제 또는 철근콘크리트제 등으로 된 뚜껑을 설치한다.

거. 수 문

현장여건 및 특성을 고려하여 수량산출한다.

너. 낙차공(유속감속 방지턱)

하천의 경사를 완화하고 유속을 감소시킴으로써 흐름에 의한 세굴을 방지하여 하상의 안정을 필요로 할 경우 낙차공을 설치한다.

더. 집수정

흙깍기 집수정의 경우 노면에 유입되는 유수를 방지하기 위한 유수방지턱을 설치한다.

라. 구조물 공

□ 설계 요령

1. 일반사항

가. 적용 기준

본 내용은 구조물 설계 전반에 대한 통일성과 합리적이고 경제적인 구조물 설계를 도모하고자 설계 기준은 다음에서 인용하였다.

도로교 설계기준		국토해양부, 2012
도로교 표준시방서		국토해양부, 2013
콘크리트 구조기준		국토해양부, 2012
콘크리트 표준시방서		국토해양부, 2009
도로설계편람(교량편)		국토해양부, 2008
도로설계요령		한국도로공사, 2009
도로설계기준		국토해양부, 2012
구조물 기초설계기준		국토해양부, 2008

기타 국토해양부에서 제정한 관련시방서 등

본 설계요령에 규정하지 않은 사항은 상기의 시방서 혹은 지침에 의하되 그 인용근거를 명시하도록 한다.

나. 적용 범위

본 설계요령은 국대도, 일반국도, 국지도 공사의 도로 구조물 설계에 적용한다.

다. 설계등급

- 1) 1등교 : 설계 활하중 KL-510으로 설계하는 교량
- 2) 2등교 : 1등교 활하중 효과의 75% 적용
- 3) 3등교 : 2등교 활하중 효과의 75% 적용

라. 교량의 설계 발생 빈도, 다리 밑 공간(통과높이), 경간장 결정

1) 설계발생빈도

하천정비 기본계획의 계획빈도를 따르며 하천정비 기본계획이 미 수립된 경우에는 하천 관련 기관과 협의하여 결정하거나 하천 설계기준에 따라 적용한다.

2) 다리 밑 공간(통과높이)

설계 구간의 구조물 횡단 여건에 따른 소요 다리 밑 공간은 다음을 기준으로 한다.

① 도 로

- 국도(주간선 도로) : 4.5m 이상 (동계적설에 의한 한계높이 감소 또는 포장의 덧씌우기 등이 예상되는 경우에는 4.7m 이상)

- 농로 : 4.5m 이상으로 하되 단순 농로는 현지 여건에 따라 조정할 수 있다.
 - 철도 : 7.01m 이상(「철도건설규칙」에 따라 철도공사와 협의)
 - 고속철도 : 9.01m 이상(관계기관과 협의)
- ② 하천을 횡단하는 교량 등 하천 점용시설물의 높이는 교량설치를 감안하여 산정한 홍수위로부터 충분한 여유고를 확인하여야 하며 이때의 여유고의 기준은 다음 표를 적용함을 원칙으로 한다.

하천에서의 다리 밑 공간

계획홍수량(m ³ /sec)	다리 밑 공간(m)	비 고
200 미만	0.6 이상	
200 ~ 500	0.8 이상	
500 ~ 2,000	1.0 이상	
2,000 ~ 5,000	1.2 이상	
5,000 ~ 10,000	1.5 이상	
10,000 이상	2.0 이상	

주) 다리밑 공간은 교량설치를 감안하여 산정한 홍수위로부터 교각이나 교대중 가장 낮은 교각(교대)에서 교량상부구조를 받치고 있는 받침장치 하단부까지 높이를 뜻하며 받침장치가 콘크리트에 묻혀있을 경우 콘크리트 상단높이까지를 말하며, 교대와 교각이 여러개일 경우 이들 중 가장 낮은 지점의 높이를 말한다. (라멘교는 가장 낮은 현치부 하단까지의 높이)

3) 교량의 경간장 결정(「하천설계기준, 국토해양부, 2009」)

- ① 교량길이는 하천 폭 이상이어야 한다.
- ② 경간장은 산간협곡이라든지 그 밖의 하천의 상황, 지형의 상황 등에 의해 결정되는데 치수상 지장이 없다고 인정되는 경우를 제외하고는 다음 식에서 구한 값 이상으로 한다. 단 값이 70m가 넘는 경우에는 70m까지 줄일 수 있다.

$$L = 20 + 0.005Q$$

여기서 L은 경간장(m)이고 Q는 계획홍수량(m³/sec)이다.

- ③ 다음의 각 항목에 해당하는 교량의 경간장은 하천 관리상 특별한 지장이 없는 한 ②항의 규정에 관계없이 다음의 값으로 한다.
 - 계획홍수량이 500m³/sec 미만이고 하천폭이 30m 미만인 하천일 경우 12.5m 이상
 - 계획홍수량이 500m³/sec 미만이고 하천폭이 30m 이상인 하천일 경우 15m 이상
 - 계획홍수량이 500m³/sec~2000m³/sec인 하천일 경우 20m 이상
 - 선박의 운항을 고려해야할 경우는 운항에 필요한 최소 경간장 이상
- ④ 단, 하천의 상황 및 지형적 특성상 ②, ③항에서 제시된 경간장의 확보가 어려운 경우 치수상 지장이 없다면 교각 설치에 따른 하천폭 감소율(교각폭의 합계/설계홍수위에 있어서의 수면의 폭)이 5%를 초과하지 않는 범위내에서 경간장을 조정할 수 있다.

4) 교량 설치위치의 적정성 평가

- ① 교량 등 하천 점용 시설물을 설치하는 경우 설치 위치의 적정성을 평가하여야 한다.
- ② 부득이한 경우를 제외하고는 제체내에는 교대 등 교량에 관련된 하천점용 시설물을 설치하지 말아야 한다.
 - 교대, 교각을 제방 정규 단면에 설치하면 제체 접속부에서의 누수 발생으로 인하여 제방의 안정성을 저해시킬 수 있을 뿐만 아니라 통수능력의 감소로 치수에 어려움을 초래할 수 있다. 따라서 교대 및 교각위치는 제방의 제외지측 비탈 끝으로부터 10m이상 떨어져야 한다. 단, 계획홍수량이 500m³/sec 미만인 하천에서는 5m 이상 이격하여야 한다. 부득이 제방 정규단면에 교대 또는 교각을 설치할 경우에는 제방의 구조적 안정성이 확보될 수 있도록 충분한 검토와 대책을 강구해야 한다.
- ③ 교각의 유하방향 투영면적이 전하쪽에 걸치게 되는 교량을 계획하지 않아야 한다.

제방도로와 계획홍수량 관계(m³/s)

계획홍수량 (m ³ /sec)	제 방 도 로	
	폭원(m)	공간높이(m)
200 미만	4.0 이상	4.5
200 이상 ~ 5,000 미만	5.0 이상	4.5
5,000 이상 ~ 10,000 미만	6.0 이상	4.5
10,000 이상	7.0 이상	4.5

※ 제내측에 통로BOX설치 등 별도의 조치가 있을 경우 공간 높이를 조정할 수 있다.
주) ; 여유고(교량받침하단과 계획홍수위까지의 높이)는 상한치 적용을 원칙으로 한다.

자 료 : ① 도로교 설계기준 (국토해양부)

② 도로설계 요령 (한국도로공사, 제3권 교량편)

③ 하천 설계기준 (국토해양부)

마. 설계방법 및 적용 구조물

1) 설계적용 방법

- ① 한계상태설계법 : 발생할 가능성이 있는 모든 한계 상태를 고려하여 설계하는 방법
 - 안정성과 신뢰도를 기반으로, 설계기준에서 정의한 주요 한계상태에 대하여 각각의 요구조건을 만족하도록 하는 설계로 안정성, 사용성, 피로, 극단상황에 대해 기준을 만족하는 설계

2) 한계상태

① 일반사항

- 별도의 규정이 없는 한 교량의 각 구성요소와 연결부는 각 한계상태에 대하여 아래식을 만족하여야 한다. 사용한계상태에 대한 저항계수는 1.0을 적용하고, 극단상황한계상태에 대한 저항계수는 아래표를 적용한다. 모든 한계상태는 동등한 중요도를 갖는 것으로 고려해야 한다. 것으로 고려해야 한다.

$$\sum \eta_i \gamma_i Q_i \leq R_r$$

여기서,

- 최대하중계수가 적용되는 하중의 경우

$$\eta_i = \eta_D \eta_R \eta_I \geq 0.95$$

- 최소하중계수가 적용되는 하중의 경우

$$\eta_i = \frac{1}{\eta_D \eta_R \eta_I} \leq 1.0$$

여기서,

R_r = 계수저항 : 콘크리트부재에 대하여는 $R_r = R\{\phi_i X_i\}$, 그 이외에는

$R_r = \phi R_n$ 을 적용한다. (여기서, ϕ_i 및 X_i 는 5장에 정의된 재료계수 및 재료의
기준강도, ϕ 및 R_n 은 6장, 7장 및 8장에서 적용하는 저항계수 및 공칭저항)

Q_i = 하중효과

γ_i = 하중계수 : 하중효과에 적용하는 통계적 산출계수

η_i = 하중수정계수 : 연성, 여용성, 구조물의 중요도에 관련된 계수

η_D = 1.3.3에 규정된 연성에 관련된 계수

η_R = 1.3.4에 규정된 여용성에 관련된 계수

η_I = 1.3.5에 규정된 구조물중요도에 관련된 계수

<한계상태 검증 시 재료 저항계수>

하중조합	콘크리트 ϕ_c	철근 또는 프리스트레스 강재 ϕ_s
극한하중조합 - I, II, III, IV	0.65	0.95
극한상황하중조합 - I, II	0.85	1.0
사용하중조합 - I, III, IV 지속	1.0	1.0
피로하중조합	1.0	1.0

<한계상태 검증 시 재료 저항계수>

구 분	저항계수
• 휨에 대해	$\phi_f = 1.00$
• 전단에 대해	$\phi_v = 1.00$
• 축방향 압축력에 대해(강재)	$\phi_c = 0.90$
• 축방향 압축력에 대해(합성부재)	$\phi_c = 0.90$
• 인장력에 대해(순단면 적용시 파단)	$\phi_u = 0.80$
• 인장력에 대해(총단면 적용시 항복)	$\phi_y = 0.95$
• 핀의 지압력에 대해	$\phi_b = 1.00$
• 볼트의 지압력에 대해	$\phi_{bb} = 0.80$
• 전단연결재에 대해	$\phi_{sc} = 0.85$
• 인장력을 받는 고장력 볼트 F8T, F10T, F13T에 대해	$\phi_t = 0.80$
• 인장력을 받는 일반 볼트에 대해	$\phi_t = 0.80$
• 전단력을 받는 고장력 볼트 F8T, F10T, F13T에 대해	$\phi_t = 0.80$
• 전단력을 받는 일반 볼트에 대해	$\phi_s = 0.65$
• 블록전단에 대해	$\phi_{bs} = 0.80$
• 완전용입 그루브용접시의 용접 금속에 대해	
- 유효단면적에 대한 전단력	$\phi_{e1} = 0.85$
- 유효단면적에 수직한 인장 또는 압축력	$\phi = \text{모재}\phi$
- 용접선에 평행한 인장 또는 압축력	$\phi = \text{모재}\phi$
• 부분용입 그루브용접시의 용접 금속에 대해	
- 용접선에 평행한 전단력	$\phi_{e2} = 0.80$
- 용접선에 평행한 인장 또는 압축력	$\phi = \text{모재}\phi$
- 유효단면적에 수직한 압축력	$\phi = \text{모재}\phi$
- 유효단면적에 수직한 인장력	$\phi_{e1} = 0.80$
• 필릿용접시에 용접금속에 대해	
- 용접선에 평행한 방향의 인장 또는 압축력	$\phi = \text{모재}\phi$
- 용접금속의 목에 작용하는 전단력	$\phi_{e2} = 0.80$
• 관입상태가 불량한 지반으로 인한 영향을 받고 압축력을 받는 말뚝의 축방향력에 대해	
- H형 말뚝	$\phi_c = 0.50$
- 강관 말뚝	$\phi_c = 0.60$
• 관입상태가 양호한 지반에서 압축력을 받는 고 압축력을 받는 말뚝의 축방향력에 대해	
- H형 말뚝	$\phi_c = 0.60$
- 강관 말뚝	$\phi_c = 0.70$
• 비항타말뚝의 축방향력과 휨의 조합에 대해	
- H형 말뚝의 축방향력에 대해	$\phi_c = 0.70$
- 강관 파일의 축방향력에 대해	$\phi_c = 0.80$
- 휨에 대해	$\phi_f = 1.00$
• 항타시의 저항계수에 대해	$\phi = 1.00$

② 사용한계상태

사용한계상태는 정상적인 사용조건 하에서 응력, 변형 및 균열폭을 제한하는 것으로 규정한다

③ 피로와 파단한계상태

피로한계상태는 기대응력범위의 반복 횟수에서 발생하는 단일 피로설계트럭에 의한 응력 범위를 제한하는 것으로 규정한다. 파단한계상태는 「KS D 3515-용접구조물 압연강재」에 제시하고 있는 재료인성요구사항으로 규정한다.

④ 극한한계상태

극한한계상태는 교량의 설계수명 이내에 발생할 것으로 기대되는, 통계적으로 중요하다고 규정한 하중조합에 대하여 국부적/전체적 강도와 안정성을 확보하는 것으로 규정한다.

⑤ 극단상황한계상태

극단상황한계상태는 지진 또는 홍수 발생 시, 또는 세굴된 상황에서 선박, 차량 또는 유빙에 의한 충돌 시 등의 상황에서 교량의 붕괴를 방지하는 것으로 규정한다.

2) 연 성

교량구조체는 극한한계상태 및 극단상황한계상태에서 파괴 이전에 현저하게 육안으로 관찰될 정도의 비탄성 변형이 발생할 수 있도록 형상화 및 상세화 되어야 한다.

콘크리트 구조의 경우 연결부의 저항이 인접구성요소의 비탄성 거동에 의해 발생하는 최대 하중효과의 1.3배 이상이면 연성요구조건을 만족하는 것으로 간주할 수 있다

에너지 소산장치는 연성을 제공하는 방법으로 인정될 수 있다.

• 극한한계상태에 대해서는

$$\eta_D \geq 1.05, \text{ 비연성 구성요소 및 연결부}$$

$$= 1.00, \text{ 이 설계기준에 부합하는 통상적인 설계 및 상세}$$

$$\geq 0.95, \text{ 이 설계기준이 요구하는 것 이외의 추가 연성보강장치가 규정되어 있는 구성 요소 및 연결부}$$

• 기타 한계상태의 경우

$$\eta_D = 1.00$$

3) 여용성

특별한 이유가 없는 한 다재하경로구조와 연속구조로 하는 것이 바람직하며 각 부재는 여용 성 분류에 따라 다음의 값을 사용한다.

• 극한한계상태의 경우

$$\eta_R \geq 1.05 \text{ 비여용부재}$$

$$= 1.00 \text{ 통상적 여용수준}$$

$$\geq 0.95 \text{ 특별한 여용수준}$$

• 기타 다른 한계상태의 경우

$$\eta_R = 1.00$$

4) 구조물의 중요도

이 절은 극한한계상태와 극단상황한계상태에만 적용한다.

발주자는 특정교량 또는 그 교량의 구조요소 및 접합부를 중요한 구조로 지정할 수 있다.

- 극한한계상태

$\eta_I \geq 1.05$: 중요 교량

$= 1.00$: 일반 교량

≥ 0.95 : 상대적으로 중요도가 낮은 교량

- 기타 한계상태

$\eta_I = 1.00$

바. 하 중

1) 적용범위

교량의 설계에서 사용되는 하중들에 대한 최소한의 요구조건, 적용한계, 하중계수 및 하중조합에 대해 규정한다. 또한 기존 교량의 구조적 안전성 평가에도 적용될 수 있다. 이 규정들은 하중에 대한 최소 요구조건이므로, 필요한 경우 발주자의 판단에 따라 이 기준 이상의 하중을 사용할 수 있다

2) 하중의 종류

① 지속하는 하중

(1) 고정하중

- 구조부재와 비구조적 부착물의 중량(DC)
- 포장과 설비의 고정하중(DW)

(2) 프리스트레스힘(PS)

포스트텐션에 의한 2차하중효과를 포함한, 시공과정 중 발생한 누적 하중효과

- 시공중 발생하는 구속응력(EL)
- 콘크리트 크리프의 영향(CR)
- 콘크리트 건조수축의 영향(SH)
- 토압 : 수평토압(EH), 상재토하중(ES), 수직토압(EV), 말뚝부마찰력(DD)

② 변동하는 하중

(1) 활하중 : 차량활하중(LL), 상재활하중(LS), 보도하중(PL)

(2) 충격(IM)

(3) 풍하중

- 차량에 작용하는 풍하중(WL)
- 구조물에 작용하는 풍하중(WS)

- (4) 온도변화의 영향 : 단면평균온도(TU), 온도구배(TG)
- (5) 지진의 영향(EQ)
- (6) 정수압과 유수압(WA)
- (7) 부력 또는 양압력(BP)
- (8) 설하중 및 빙하중(IC)
- (9) 지반변동의 영향(GD)
- (10) 지점이동의 영향(SD)
- (11) 파압(WP)
- (12) 원심하중(CF)
- (13) 제동하중(BR)
- (14) 가설시하중(ER)
- (15) 충돌하중 : 차량충돌하중(CT), 선박충돌하중(CV)
- (16) 마찰력(FR)

3) 하중계수와 하중조합

하중계수를 고려한 총 설계하중은 다음과 같이 결정된다.

$$Q = \sum \eta_i \gamma_i Q_i$$

여기서,

η_i = 하중수정계수

Q_i = 하중 또는 하중효과

γ_i = 하중계수

- 극한한계상태 하중조합 I - 일반적인 차량통행을 고려한 기본하중조합. 이때 풍하중은 고려하지 않는다.
- 극한한계상태 하중조합 II - 발주자가 규정하는 특수차량이나 통행허가차량을 고려한 하중조합. 풍하중은 고려하지 않는다.
- 극한한계상태 하중조합 III - 거더 높이에서의 풍속 25 m/s를 초과하는 설계 풍하중을 고려하는 하중조합
- 극한한계상태 하중조합 IV - 활하중에 비하여 고정하중이 매우 큰 경우에 적용하는 하중조합.
- 극한한계상태 하중조합 V - 차량 통행이 가능한 최대 풍속과 일상적인 차량통행에 의한 하중효과를 고려한 하중조합
- 극단상황한계상태 하중조합 I - 지진하중을 고려하는 하중조합
- 극단상황한계상태 하중조합 II - 빙하중, 선박 또는 차량의 충돌하중 및 감소된 활하중을 포함한 수리학적 사건에 관계된 하중조합. 이때 차량충돌하중 CT의 일부분인 활하중은 제외된다.

- 사용한계상태 하중조합 I - 교량의 정상 운용 상태에서 발생 가능한 모든 하중의 표준 값과 25 m/s 의 풍하중을 조합한 하중상태이며, 교량의 설계 수명 동안 발생 확률이 매우 적은 하중조합이다. 이 하중조합은 철근콘크리트의 사용성 검증에 사용할 수 있다. 또한 용벽과 사면의 안정성 검증, 매설된 금속 구조물, 터널라이닝판과 열가소성 파이프에서의 변형제어에도 적용한다.
- 사용한계상태 하중조합 II - 차량하중에 의한 강구조물의 항복과 마찰이음부의 미끄러짐에 대한 하중조합
- 사용한계상태 하중조합 III - 교량의 정상 운용 상태에서 설계 수명 동안 종종 발생 가능한 하중조합이다. 이 조합은 부착된 프리스트레스 강재가 배치된 상부구조의 균열폭과 인장응력 크기를 검증하는데 사용한다.
- 사용한계상태 하중조합 IV - 설계수명 동안 종종 발생 가능한 하중조합으로 교량 특성상 하부구조는 연직하중보다 수평하중에 노출될 때 더 위험하기 때문에 연직 활하중 대신에 수평 풍하중을 고려한 하중조합이다. 따라서 이 조합은 부착된 프리스트레스 강재가 배치된 하부구조의 사용성 검증에 사용해야 한다. 물론 하부구조는 사용하중조합 III에서의 사용성 요구조건도 동시에 만족하도록 설계하여야 한다.
- 사용한계상태 하중조합 V - 설계수명 동안 작용하는 고정하중과 수명의 약 50 %기간 동안 지속하여 작용하는 하중을 고려한 하중조합이다.
- 피로한계상태 하중조합 - 피로설계트럭하중을 이용하여 반복적인 차량하중과 동적응답에 의한 피로파괴를 검토하기 위한 하중조합

온도 경사에 대한 하중계수(γ_{TG})와 침하에 대한 하중계수(γ_{SD})는 공사별 특별시방에 의해 결정하여야 한다. 공사별 하중계수값이 없는 경우에 γ_{TG} 는 다음과 같이 결정한다.

- 극한한계상태와 극단상황한계상태 조합 - 0.0 (고려하지 않음)
- 활하중이 고려되지 않는 사용한계상태조합 - 1.0
- 활하중이 고려되는 사용한계상태조합 - 0.5

세그먼트방식으로 가설되는 교량에서는 사용한계상태에 대하여 식 (3.4.2)의 하중조합이 고려되어야 한다.

$$DC+DW+EH+EV+ES+WA+CR+SH+TG+PS$$

극단상황한계상태조합 I 에서의 활하중계수(γ_{EQ})는 공사별 특별시방에 의해 결정하여야 한다.

<하중조합과 하중계수>

하중 한계상태 하중조합	DC DD DW EH EV ES EL PS CR SH	LL IM CE BR PL LS CF	WA BP WP	WS	WL	FR	TU		GD SD	이 하중들은 한번에 한가지만 고려 γ_p			
										EQ	IC	CT	CV
극한 I	γ_p	1.80	1.00	-	-	1.00	0.50/ 1.20	γ_{TG}	γ_{SE}	-	-	-	-
극한 II	γ_p	1.40	1.00	-	-	1.00	0.50/ 1.20	γ_{TG}	γ_{SE}	-	-	-	-
극한 III	γ_p	-	1.00	1.40	-	1.00	0.50/ 1.20	γ_{TG}	γ_{SE}	-	-	-	-
극한 IV - EH, EV, ES, DW, DC만 고려	γ_p	-	1.00	-	-	1.00	0.50/ 1.20	-	-	-	-	-	-
극한 V	γ_p	1.40	1.00	0.40	1.00	1.00	0.50/ 1.20	γ_{TG}	γ_{SE}	-	-	-	-
극단상황 I	γ_p	γ_{Eq}	1.00	-	-	1.00	-	-	-	1.00	-	-	-
극단상황 II	γ_p	0.50	1.00	-	-	1.00	-	-	-	-	1.00	1.00	1.00
사용 I	1.00	1.00	1.00	0.30	1.00	1.00	1.00/ 1.20	γ_{TG}	γ_{SE}	-	-	-	-
사용 II	1.00	1.30	1.00	-	-	1.00	1.00/ 1.20	-	-	-	-	-	-
사용 III	1.00	0.80	1.00	-	-	1.00	1.00/ 1.20	γ_{TG}	γ_{SE}	-	-	-	-
사용 IV	1.00	-	1.00	0.70	-	1.00	1.00/ 1.20	-	1.0	-	-	-	-
피로-LL, M & CE만 고려	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-

< γ_p 에 관한 하중계수>

하중의 종류	하중계수	
	최대	최소
DC : 구조부재와 비구조적 부착물	1.25 1.50(극한한계상태 조합IV에서만)	0.90
DD : 말뚝부마찰력	1.80	0.45
DW : 포장과 시설물	1.50	0.65
EH : 수평토압 • 주동 • 정지	1.50 1.35	0.90 0.90
EV : 연직토압 • 전체 안정성 • 옹벽 및 교대 • 강성 압거 (예, 콘크리트 박스) • 뼈대형 강성구조물 (예, 라멘형) • 연성 압거 (예, 파형강판) • 박스형 연성 강재압거	1.00 1.35 1.30 1.35 1.95 1.50	- 1.00 0.90 0.90 0.90 0.90
ES : 상재토하중	1.50	0.75
EL : 시공중 발생하는 구속응력	1.0	1.0
PS : 프리스트레스힘 • 세그멘탈콘크리트교량의 상부,하부구조 • 비세그멘탈콘크리트교량 상부구조 • 비세그멘탈콘크리트교량 하부구조 - I_g를 사용하는 경우 - $I_{effective}$를 사용하는 경우 • 강재 하부구조	1.0 1.0 0.5 1.0 1.0	
CR, SH : 크리프, 건조수축 • 세그멘탈콘크리트교량의 상부,하부구조 • 비세그멘탈콘크리트교량 상부구조 • 비세그멘탈콘크리트교량 하부구조 - I_g를 사용하는 경우 - $I_{effective}$를 사용하는 경우 • 강재 하부구조	DC에 대한 γ_p 사용 1.0 0.5 1.0 1.0	

4) 가설시 하중에 대한 하중계수

구조물의 부속물의 중량에 대한 하중계수는 1.25이상의 값을 택해야 한다
발주자에 의해 특별히 제시되지 않는 경우에는 시공하중, 설비하중 그리고 동적효과에 대한 하중계수는 1.5이상의 값을 택하여야 한다. 풍하중에 대한 하중계수는 1.25이상의 값이어야 한다. 모든 다른 하중계수들은 1.0을 택한다

5) 긴장력과 포스트텐션힘을 위한 하중계수

발주자에 의해 정하지 않았다면 사용하는 설계인장력을 긴장위치에 가장 가까운 지점에 발생하는 고정하중에 의한 반력의 1.3배보다 작아서는 안된다. 긴장작업시 교통통제가 이루어지지 않는 경우에는 활하중계수를 곱하 활하중에 의한 반력을 포함하여야한다. 포스트텐션의 정착부에 대한 설계력은 최대긴장력의 1.2배를 택한다

6) 고정하중 : DC, DW

고정하중은 구조물의 자중·부속물과 그곳에 부착된 제반설비, 토피, 포장, 장래의 덧씌우기와 계획된 확폭 등에 의한 모든 예측 가능한 중량을 포함한다. 고정하중을 산출할 때는 아래표에 나타낸 단위질량을 사용하여야 한다. 다만, 실중량이 명백한 것은 그 값을 사용한다.

<고정하중 : DC, DW>

재료		단위질량(kg/m³)
강재, 주강, 단강		7,850
주철, 주물강재		7,250
알루미늄 합금		2,800
철근콘크리트		2,500
프리스트레스트 콘크리트		2,500
콘크리트		2,350
시멘트 모르타르		2,150
역청재(방수용)		1,100
아스팔트 포장재		2,300
목재	단단한 것	960
	무른 것	800
용수	담수	1,000
	해수	1,025

7) 활하중

① 차량활하중 : LL

(1) 재하차로의 수

- 차량활하중의 재하를 위한 재하차로의 수 N 은 아래식과 같다.

$$N = \frac{W_C}{W_P} \text{의 정수부}$$

여기서,

W_C = 연석, 방호울타리(중앙분리대 포함)간의 교폭(m)

W_P = 발주자에 의해 정해진 계획차로의 폭(m)

다만, 식에 의한 N 이 1이며 W_C 가 6.0 m 이상인 경우에는 재하차로의 수(N)를 2로 한다.

- 재하차로의 폭 W 는 아래식과 같다.

$$W = \frac{W_c}{N} \leq 3.6 \text{ m}$$

- 교량 바닥판상의 차도가 중앙분리대 등에 의해 물리적으로 두 부분으로 나누어져 있는 경우에는 다음을 따른다.
 - 두 부분이 영구적인 시설로 분리되어 있는 경우에는 두 부분의 폭을 각각 고려하여 재하차로의 수와 폭을 정하여야 한다.
 - 두 부분이 임시적인 시설로 분리되어 있는 경우에는 전체 차도의 폭을 고려하여 재하차로의 수와 폭을 정하여야 한다.

(2) 활하중의 동시재하

이 조항은 재하차로수에 관계없이 한대의 피로설계트럭하중이 재하 되는 피로설계에는 적용되지 않는다. 특별한 언급이 없는 한, 활하중의 최대 영향은 아래표의 다차로재하계수를 곱한 재하차로의 모든 가능한 조합에 의한 영향을 비교하여 결정되어야 한다. 규정된 보도하중과 1차로 이상의 차량하중을 포함하는 하중조건의 경우에 보도하중을 하나의 재하차로로 취할 수 있다.

<다차로재하계수>

재하차로의 수	다차로재하계수, 'm'
1	1.0
2	0.9
3	0.8
4	0.7
5 이상	0.65

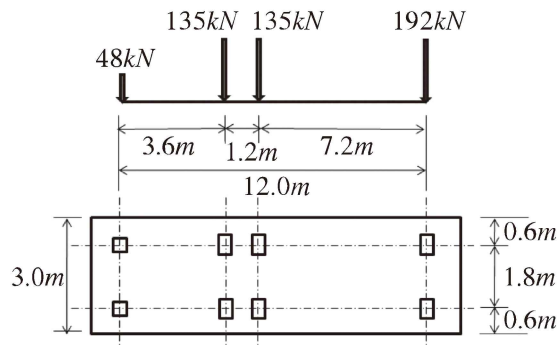
(3) 설계 차량활하중

교량이나 이에 부수되는 일반구조물의 노면에 작용하는 차량활하중('KL-510'으로 명명함)은 표준트럭하중과 표준차로하중으로 이루어져 있다.

이 하중들은 재하차로 내에서 횡 방향으로 3,000 mm의 폭을 점유하는 것으로 가정한다.

－ 표준트럭하중

표준트럭의 중량과 축간거리는 그림과 같다.



표준트럭하중

－ 표준차로하중

표준차로하중은 종방향으로 균등하게 분포된 하중으로 표 3.6.2의 값을 적용한다.

횡방향으로는 3,000 mm의 폭으로 균등하게 분포되어있다. 표준차로하중의 영향에는 충격하중을 적용하지 않는다.

<표준차로하중>

$L \leq 60 \text{ m}$	$\omega = 12.7 \text{ (kN/m)}$
$L > 60 \text{ m}$	$\omega = 12.7 \times \left(\frac{60}{L}\right)^{0.10} \text{ (kN/m)}$

L : 표준차로하중이 재하되는 부분의 지간

－ 바닥판과 바닥틀을 설계하는 경우의 설계차량활하중

- 바닥판과 바닥틀을 설계하는 경우에는 차도부분에 표준트럭하중을 재하 한다. 표준트럭하중은 종방향으로는 차로 당 1대를 원칙으로 하고, 횡방향으로는 재하 가능한 대수를 재하하되 동시재하계수를 고려하여 설계부재에 최대응력이 일어나도록 재하한다. 교축직각방향으로 볼 때, 표준트럭하중의 최외측 차륜중심의 재하위치는 차도부분의 단부로부터 300 mm로 한다.

- 차륜의 접지면은 표준트럭하중의 각 차륜에 대해 면적이 $\frac{12,500}{9}P(\text{mm}^2)$ 인 하나의 직사각형으로 간주하며 이 직사각형의 폭과 길이의 비는 2.5 : 1로 한다. 여기서, P 는 차륜의 중량(kN)이다. 접지면이 연속적인 표면인 경우에 접지압은 규정된 접지면에 균일하게 분포하는 것으로 가정한다. 접지면이 단속적인 경우에는 접지압은 바퀴자국이 있는 실제의 접촉면에 균등하게 분포되어 있으며 규정된 접지면과 실제 접지면의 비만큼 압력을 증가시킨다.

－ 주거터를 설계하는 경우의 설계차량활하중

- 만약 다른 특별한 규정이 없다면 최대 하중영향은 아래의 경우 중 큰 값을 사용한다.
표준트럭하중의 영향

표준트럭하중 영향의 75 %와 표준차로하중의 영향의 합

- － 최대 하중효과에 영향을 주지 않는 바퀴는 무시해도 된다.
- － 재하차로와 각 차로에 재하되는 3,000 mm 폭은 최대 하중영향을 갖도록 배치되어야 한다.
- － 표준트럭하중 최외측 차륜중심의 횡방향 재하위치는 차도부분의 단부로부터 600 mm로 한다.

② 피로하중

(1) 크기와 형태

피로의 영향을 검토하는 경우의 활하중은 표준트럭하중의 80 %를 적용한다. 이때 적용하는 충격계수는 충격하중 조항을 적용한다.

－ 빈 도

피로하중의 빈도는 단일차로 일평균트럭교통량($ADTT_{SL}$)을 사용한다. 이 빈도는 교량의 모든 부재에 적용하며 통행차량수가 적은 차로에도 적용한다.

단일차로의 일평균 트럭교통량에 대한 확실한 정보가 없을 때는 아래식의 차로당 통행 비율을 적용하여 산정할 수 있다. 즉,

$$ADTT_{SL} = p \times ADTT$$

여기서,

$ADTT$ = 한 방향 일일트럭교통량의 설계수명기간동안 평균값

$ADTT_{SL}$ = 한 방향 한 차로의 일일트럭교통량의 설계수명기간동안 평균값

p = 아래표의 값

표 3.6.3 한 차로에서의 트럭교통량 비율, p

트럭이 통행 가능한 차로 수	p
1차로	1.00
2차로	0.85
3차로 이상	0.80

－ 피로설계에서의 하중분배

· 정밀한 방법

교량을 정밀한 방법으로 해석하는 경우 고려하는 상세부위에 최대응력이 발생하도록 바닥판의 통행위치나 재하차로의 위치에 관계없이 횡방향, 종방향으로 하나의 설계 트럭을 배치한다.

－ 근사적 방법

교량을 근사적 하중 분배로 해석하는 경우 한 차선의 분배계수를 사용해야 한다.

③ 궤도차량하중

교량에 궤도차량하중이 있다면 발주자가 궤도차량하중의 특성과 궤도차량과 일반차량간의 예상되는 상호관계를 규정해야 한다.

④ 보도하중

- (1) 바닥판과 바닥틀을 설계하는 경우에 보도 등에는 5×10^{-3} MPa의 보도하중이 설계차량 활하중과 동시에 적용된다.
- (2) 주거터를 설계하는 경우에 보도 등에는 아래표의 등분포하중을 재하한다.
- (3) 보도나 보행자 또는 자전거용 교량에서 유지관리용 또는 이에 부수되는 차량통행이 예상되는 경우 이 하중은 설계에 고려되어야한다. 이 차량에 대해 충격하중은 고려하지 않는다.

<보도 등에 재하하는 등분포하중>

지간장 $L(m)$	$L \leq 80$	$80 < L \leq 130$	$L > 130$
등분포하중의 크기(MPa)	3.5×10^{-3}	$(4.3 - 0.01L) \times 10^{-3}$	3.0×10^{-3}

8) 충격하중 : IM

① 일반사항

허용된 경우를 제외하고 원심력과 제동력 이외의 표준트럭하중에 의한 정적효과는 아래표에 규정된 충격하중의 비율에 따라 증가시켜야한다.

정적 하중에 적용시켜야 할 충격하중계수는 다음과 같다 : $(1 + IM/100)$

충격하중은 보도하중이나 표준차로하중에는 적용되지 않는다

<충격하중계수, IM>

성 분		IM
바닥판 신축이음장치를 제외한 모든 다른 부재	피로한계상태를 제외한 모든 한계상태	25%
	피로한계상태	15%

다음과 같은 경우에는 충격하중을 적용할 필요가 없다.

- 상부구조물로부터 수직반력을 받지 않는 옹벽
 - 전체가 지표면 이하인 기초부재
- 충격하중은 충분한 증거에 의해 검증될 수 있다면 연결부를 제외한 다른 부재에 대하여 감소시킬 수 있다.

② 매설된 부재

암거나 매설된 구조물에 대한 충격하중은 백분율로 아래식과 같다.

$$IM = 40(1.0 - 4.1 \times 10^{-4} D_E) \geq 0\%$$

여기서,

D_E = 구조물을 덮고 있는 최소깊이(mm)

③ 목재부재

목교나 교량의 목재부재에 대해서는 표<충격하중계수>에 규정된 충격하중을 제시된 값의 50 %로 줄일 수 있다.

9) 프리스트레스힘 : PS

- ① 설계시 고려해야 할 프리스트레스힘은 프리스트레싱 직후의 프리스트레스힘과 유효프리스트레스힘이다. 또 프리스트레스힘에 의하여 부정정력이 일어나는 경우에는 이들도 고려하여야 한다
- ② 프리스트레싱 직후의 프리스트레스힘의 감소는 프리텐션 방식에서는 콘크리트의 탄성변형만을 고려하여야 하고, 포스트텐션 방식에서는 콘크리트의 탄성변형, PS 강재와 쉬스의 마찰, 정착장치 및 정착부 내부의 마찰, 정착장치에서의 활동량을 고려하여야 한다
- ③ 유효프리스트레스힘은 ②항의 규정으로 산출한 프리스트레싱 직후의 프리스트레스힘에 다음의 영향을 고려하여 산출한다
 - 콘크리트의 크리프 : 이 경우 고려하는 지속하중은 프리스트레스힘과 고정하중이다
 - 콘크리트의 건조수축
 - PS강재의 릴랙세이션

- ④ 일반적으로 프리스트레스힘에 의해 보의 변형이 구속되어 이로 인하여 부정정력이 발생하게 되는데 단면의 응력을 검사할 경우에 이 부정정력을 고려하여야 한다. 유효프리스트레스힘에 의한 부정정력은 PS강재 인장력의 유효계수를 부재 전체에 걸쳐 평균한 값을 프리스트레싱 직후의 부정정력에 곱하여 산출할 수 있다

10) 콘크리트의 크리프 : CR

크리프로 인한 하중과 변형량을 결정하기 위하여 시간의 존성과 압축응력의 변화를 고려하여야 한다

11) 콘크리트의 건조수축 : SH

다른 재령과 재질의 콘크리트 사이, 콘크리트와 강재 또는 목재와의 사이에서 발생하는 부등건조수축에 의한 변형도 등은 도로교 설계기준(2012)에 따른다

12) 토압 : EH, ES, LS, DD

구조물과 지반의 상대적인 변위와 관계하여 정지토압, 주동토압 및 수동토압으로 구분된다

토압과 토압분포는 구조물과 지반과의 상대적인 변위, 구조물의 형태, 토질종류, 토층상태, 배면지형, 상재하중조건 등을 고려하여 산정한다

토압은 지반의 종류와 밀도, 함수비, 흙의 크리프특성, 다짐도, 지하수위, 지반-구조물 상호작용, 상재하중, 지진효과, 후면경사각, 벽체 경사에 영향을 받는다

13) 정수압, 유수압, 부력, 파압 : WA, BP, WP

① 정수압

정수압은 수압을 지지하고 있는 구조물의 벽면에 직각으로 작용한다고 가정한다. 압력은 작용점으로부터 연직상방 수면까지의 거리에 물의 밀도와 중력가속도(g)를 곱하여 계산된다. 다양한 한계상태의 설계수위는 발주자에 의해 규정된 것이거나 승인 받은 것이어야 한다.

② 유수압

(1) 종방향

하부구조물에 종방향으로 작용되는 유수에 의한 압력은 아래식과 같이 구한다.

$$p = 5.14 \times 10^{-4} C_D V^2$$

여기서,

p = 유수에 의한 압력(MPa)

C_D = 표 3.12.1에 의해 주어지는 교각의 기하학적 형상에 따른 항력계수

V = 설계홍수시의 설계유속(m/s)

<항력계수>

교각의 단면 형상	C_D
반원형(선단) 교각	0.7
사각형 교각	1.4
부유물질이 부착·집적된 교각	1.4
썰기형 선단 교각(선단각 90°이하)	0.8

종방향 항력은 종방향 동수압과 흐름에 노출된 투영면적을 곱하여 구한다.

(2) 횡방향

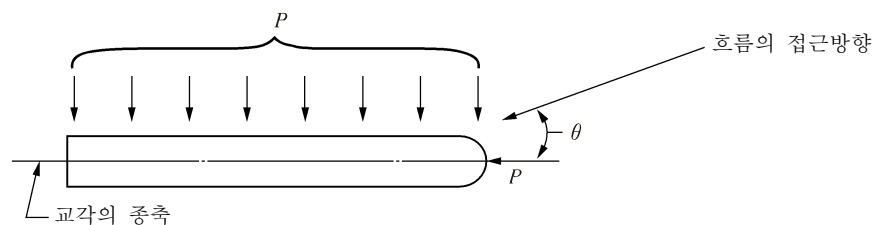
교각단면의 종축에 θ 의 각도로 접근하는 흐름이 하부구조에 미치는 횡방향 등분포 압력은 아래식과 같이 구한다.

$$p = 5.14 \times 10^{-4} C_L V^2$$

여기서,

p = 횡방향 압력(MPa)

C_L = 표 3.12.2로 주어지는 횡방향 항력계수



<동수압을 보여 주는 교각의 평면도>

< 횡방향 항력계수 >

흐름과 교각의 종축이 이루는 각도, θ	C_L
0°	0.0
5°	0.5
10°	0.7
20°	0.9
$\geq 30^\circ$	1.0

횡방향 항력은 횡방향 동수압과 흐름에 노출된 면적의 곱으로 구한다.

③ 부력(BP)

부력은 양압력으로 간주되며, 설계수면고 하부의 모든 구조물에 작용하는 정수압의 연직상방분력의 합으로 취한다.

④ 파압(WP)

상당한 파력이 발생하는 지역에서 파랑에 노출된 교량구조물에 대해서는 이의 영향을 고려하여야 한다.

⑤ 세굴에 대한 한계상태에서의 기초의 변화

세굴설계홍수로 인한 기초상태 변화의 영향은 교량의 극한한계상태 및 사용한계상태 검토 시 고려한다. 세굴검측홍수 및 태풍에 의한 기초상태 변화의 영향은 극단상황한계상태 검토 시 고려한다.

14) 풍하중

① 풍속

(1) 기본풍속

기본풍속(V_{10})이란 재현기간 100년에 해당하는 개활지에서의 지상 10 m의 10분 평균 풍속을 말한다. 기본풍속은 대상지역 인근 기상관측소의 장기풍속기록(태풍 또는 계절풍)과 지역적 위치를 동시에 고려하여 극치분포로부터 추정하거나 태풍자료의 시뮬레이션 등의 합리적인 방법으로 추정한다. 단 대상지역의 풍속자료가 가용치 못한 경우에는 아래표에 주어진 지역별 기본풍속을 사용할 수 있다.

< 지역별 기본풍속(V_{10}) >

구분	지역	지명	기본풍속(m/s)
I	내륙	서울, 대구, 대전, 춘천, 청주, 수원, 추풍령, 전주, 익산, 진주, 광주	30
II	서해안	서산, 인천	35
III	서남해안 남해안 동남해안	군산 여수, 충무, 부산 포항, 울산	40
IV	동해안 제주지역 특수지역	속초, 강릉 제주, 서귀포 목포	45
V		울릉도	50

(2) 설계기준풍속

- 일반 중소지간 교량의 설계기준풍속(V_D)은 40 m/s로 한다.
- 태풍이나 돌풍에 취약한 지역에 위치한 중대지간 교량의 설계기준풍속(V_D)은 대상 지역의 풍속기록과 구조물 주변의 지형 및 환경 그리고 교량상부구조의 지상 높이 등을 고려하여 합리적으로 결정한 10분 평균 풍속이다. 그러나 대상지역의 풍속자료가 가용치 못한 경우에는 고도보정을 위하여 아래식을 사용할 수 있다.

$$V_D = 1.723 \left(\frac{z_D}{z_G} \right)^\alpha V_{10}$$

여기서,

α = 지표조도지수

z = 지상 또는 수면으로부터 구조물의 대표 높이(m)로 교량 주거터와 같은 수평 구조물의 경우에는 평균 높이를, 교각과 같은 수직 구조물의 경우에는 총 높이의 65 %를 사용한다.

V_D = 설계고도 z 에서의 10분 평균 설계기준풍속(m/s)

z_D = z 와 아래표의 z_b 중에서 큰 값

< 지표조도구분에 의한 각종 계수들 >

지표조도 구분	지 표 상 황	a	a_2	β	c	e	$l(m)$	$z_b(m)$	$z_G(m)$
I	• 해상, 해안	0.12	0.174	1.25	0.15	0.125	200	2	200
II	• 개활지, 농지, 전원 수목과 저층건축물이 산재하여 있는 지역	0.16	0.210	1.54	0.20	0.200	150	5	300
III	• 수목과 저층건축물이 밀집하여 있는 지역 • 중, 고층 건물이 산재하여 있는 지역 • 완만한 구릉지	0.22	0.286	2.22	0.30	0.333	100	10	400
IV	• 중, 고층 건물이 밀집하여 있는 지역 • 기복이 심한 구릉지	0.29	0.400	3.33	0.45	0.500	50	20	500

- 시공기준풍속

시공기준풍속은 태풍에 취약한 지역에 위치한 중장대 지간 교량의 시공중 검토를 위한 풍속으로, 공사기간에 대한 최대풍속의 비초과확률 80 %에 해당하는 10분 평균 풍속이다. 이때 재현기간 R , 비초과확률 P_{NE} , 공사기간 N 의 관계는 아래식을 사용하여 구할 수 있다.

$$R = \frac{1}{1 - (P_{NE})^{1/N}}$$

② 설계풍압

(1) 일반 중소지간 교량의 설계풍압

- 박스거더교, 플레이트거더교, 슬래브교에 작용하는 풍압은 아래표에 나타난 값으로 한다.

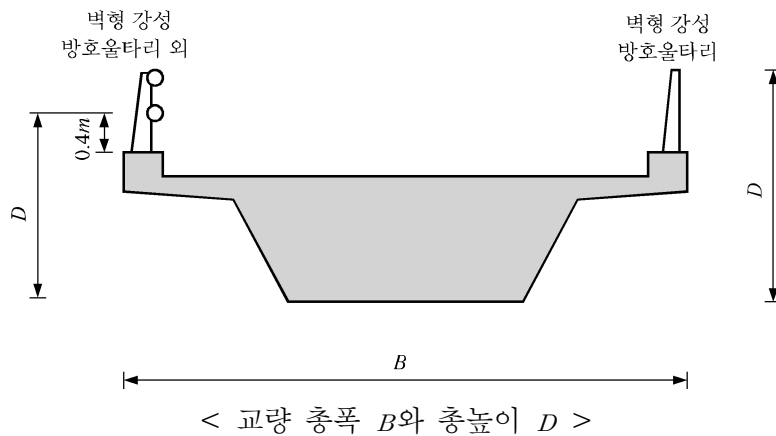
< 거더교의 풍압(kPa) >

단면형상	풍압(kPa)
$1 \leq B/D < 8$	$\left(4.0 - 0.2 \frac{B}{D}\right)$
$8 \leq B/D$	2.4

여기서,

B = 교량 총폭(m)

D = 교량 총높이(m)



- 풍상측 트러스에는 활하중 비재하시 유효연직투영면적당 $2.4/\sqrt{\phi}$ 의 풍압이 작용하고, 풍하측 트러스에는 그 절반이 작용한다. 이때 ϕ 는 트러스의 충실률로 트러스 외곽 면적에 대한 트러스 투영면적의 비율이다.
- 기타 형식 교량의 주거더 부분에 작용하는 풍하중은 주거더의 형상에 따라 상기항을 적용한다. 상기항에 규정되지 않은 부재에 작용하는 활하중 비재하시 풍압은 단면형상에 따라 아래표에 나타난 값을 사용한다.

< 기타 교량 부재에 작용하는 풍압(kPa) >

단면형상	풍상측 부재	풍하측 부재
원형	1.5	1.5
각형	3.0	1.5

- 거더교가 병렬로 놓여있는 경우에는 이 영향을 고려하여 풍하중을 적절히 보정하여야 한다.
- 활하중 재하시에는 풍압을 절반만 재하할 수 있다. 활하중이 재하될 때에는 교면상 1.5m의 높이에서 1.5 kN/m의 풍하중이 활하중에 작용하여 상부구조로 전달되는 것으로 본다.

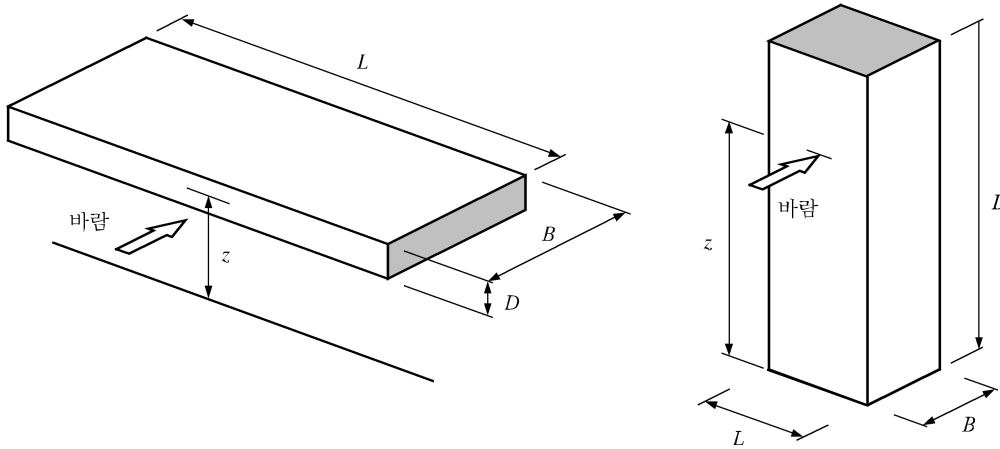
(2) 태풍이나 돌풍에 취약한 지역에 위치한 중대지간 교량의 설계풍압

구조물의 정적설계를 위한 단위면적당 작용하는 풍압 p (Pa)는 설계기준풍속 V_D (m/s), 공기밀도 ρ (=1.25 kg/m³), 항력계수 C_D 및 거스트계수 G 를 사용하여 아래식에 의하여 구한다.

$$p = \frac{1}{2} \rho V_D^2 C_D G_r \quad f_1 > 1\text{Hz}$$

$$p = \frac{1}{2} \rho V_D^2 C_D G_f \quad f_1 \leq 1\text{Hz}$$

여기서, f_1 은 구조물의 바람방향 1차 모드 고유진동수이고, 항력계수 C_D 는 기존 문헌, 실험, 해석 등의 합리적인 방법으로 산정한다. 거스트계수 G 는 풍속의 순간적인 변동의 영향을 보정하기 위한 계수이며, 강체 및 유연 구조물에 따라 구분하며 상기식에 의한 방법에 따라 구한다.



< 수평 및 수직 구조물의 제원 >

(3) 하부구조에 작용하는 풍압

하부구조에 직접 작용하는 풍압은 교축직각방향 및 교축방향에 작용하는 수평하중으로 한다. 그러나 동시에 2방향으로 작용하지 않는 것으로 한다. 풍압의 크기는 상기표의 값을 사용하거나, 유효연직투영면적에 대하여 상기식을 사용하여 구한다. 상기식을 적용할 경우에 항력계수로 원형 및 트랙형 단면의 경우에 0.6, 각형 단면의 경우에 1.2를 사용할 수 있다.

③ 거스트계수

(1) 강체구조물

바람방향 1차 모드 고유진동수가 1Hz를 초과하는 구조물은 강체구조물로 분류되며 거스트계수 G_r 은 아래식과 <지표조도구분에 의한 각종계수들>표에 의하여 구한다

$$G_r = K_p \frac{1 + 5.78 I_z Q}{1 + 5.78 I_z}$$

여기서,

B, D, L = 상기 그림의 제원

$$I_z = c \left(\frac{10}{z_D} \right)^{1/6} : \text{난류강도}$$

$$L_z = l \left(\frac{z_D}{10} \right)^\epsilon : \text{난류길이}$$

z_5 : z 와 5 m 중 큰 값

$$K_p = 2.01 \beta^2 \left(\frac{10 z_5}{z_D z_G} \right)^{\alpha_2} : \text{풍압보정계수}$$

$$Q = \sqrt{\frac{1}{1 + 0.63 \left(\frac{L+D}{L_z} \right)^{0.63}}}$$

(2) 유연구조물

바람방향 1차 모드 고유진동수가 1Hz 이하인 구조물은 유연구조물로 분류되며, 거스트계수 G_f 는 아래식과 <지표조도구분에 의한 각종계수들>표에 의하여 구한다

$$G_f = K_p \frac{1 + 1.7 I_z \sqrt{11.56 Q^2 + g_R^2 R^2}}{1 + 5.78 I_z}$$

여기서,

B, D, L, K_p, I_z, Q = 강체구조물절의 값을 사용

ξ = 한계감쇠에 대한 구조 감쇠비(예를 들면, 감쇠비 2 %인 경우에 0.02를 사용)

$$B_1 = 15.4 f_1 \frac{B}{V_D}$$

$$D_1 = 4.6 f_1 \frac{D}{V_D}$$

$$L_1 = 4.6 f_1 \frac{L}{V_D}$$

$$N_1 = \frac{f_1 L_z}{V_D}$$

$$R_n = \frac{7.47 N_1}{(1 + 10.3 N_1)^{5/3}}$$

$$R_B = \frac{1}{B_1} - \frac{1}{2 B_1^2} (1 - e^{-2 B_1})$$

$$R_D = \frac{1}{D_1} - \frac{1}{2 D_1^2} (1 - e^{-2 D_1})$$

$$R_L = \frac{1}{L_1} - \frac{1}{2 L_1^2} (1 - e^{-2 L_1})$$

$$R = \sqrt{\frac{1}{\xi} R_n R_D R_L (0.53 + 0.47 R_B)}$$

$$g_R = \sqrt{2 \log_e (600 f_1)} + \frac{0.577}{\sqrt{2 \log_e (600 f_1)}}$$

④ 공기역학적 안정성

주경간 길이가 200 m 이상인 장대 특수교량이나 주경간 길이와 폭(또는 높이)의 비율이 30을 넘는 교량이나 부재는 바람에 의한 진동이 발생하기 쉽다. 장대 특수교량이나 세장 구조부재는 전항의 정적설계 결과에 대하여, 동적해석과 풍동실험을 통하여 풍하중의 동적효과에 대한 제반 공기역학적 안정성을 검토하여야 한다. 또한 가설단계에서의 내풍안정성에 대해서도 충분히 검토하여야 한다

15) 온도변화

① 평균온도(TU)

(1) 온도범위

온도에 관한 정확한 자료가 없을 때 온도의 범위는 아래표에 나타난 값을 사용한다. 온도에 의한 변형효과를 고려하기 위하여 설계 시 기준으로 택했던 온도와 최저 혹은 최고온도와의 차이 값을 사용한다.

<온도의 범위>

기 후	강교(강바닥판)	합성교(강거더와 콘크리트바닥판)	단 위 질 량
보통	-10°에서 50℃	-10°에서 40℃	-5°에서 35℃
한랭	-30°에서 50℃	-20°에서 40℃	-15°에서 35℃

(2) 가설 기준온도

교량이나 교량부재의 가설 기준온도는 가설 직전 24시간 평균값을 사용한다

(3) 계절별 온도변화

가설지점이나 가장 가까운 기상청의 자료를 사용할 수 있다

② 평균경사(TG)

바닥판이 콘크리트인 강재나 콘크리트 상부구조에서 수직온도경사는 아래 그림과 같이 택한다. 아래 그림에서 "A"의 제원은 다음과 같다.

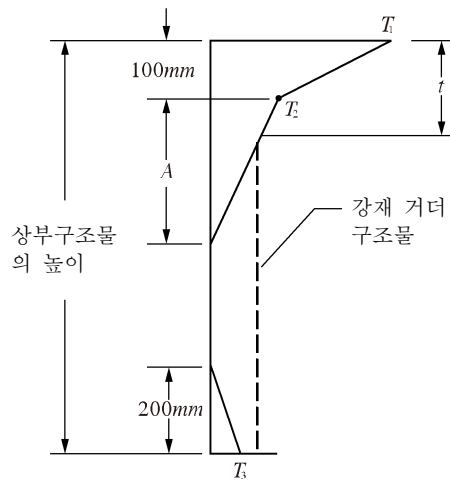
- 두께가 400 mm 이상인 콘크리트 상부구조물의 경우,
 $A = 300 \text{ mm}$
- 400 mm 이하의 콘크리트단면의 경우,
 $A = \text{실제 두께보다 } 100 \text{ mm 작은 값}$
- 강재로 된 상부구조물인 경우,
 $A = 300 \text{ mm}, t = \text{콘크리트 바닥판의 두께}$

상부의 온도가 높을 때의 T_1 과 T_2 의 값은 아래표와 같다. 하부의 온도가 높을 때의 값은 아래표에 정해진 값에 콘크리트 포장에는 -0.3을, 아스팔트포장에는 -0.2를 곱하여 구한다.

현장조사에 의하여 T_3 의 값을 정하지 않는 경우, T_3 의 값은 영(0°C)으로 하여야 한다.
그러나 3°C 를 넘어서는 안 된다.
온도경사를 고려할 때 양 또는 음의 온도변화에 의한 내부응력과 구조변형은 <도로교설계 기준>에 의하여 결정하여야 한다.

< 온도경사 기본값 >

$T_1(^{\circ}\text{C})$	$T_2(^{\circ}\text{C})$
23	6



< 콘크리트와 강재상부구조물에 발생하는 온도의 수직변화곡선 >

16) 지진의 영향 : EQ

지진의 영향에 대해서는 도로교설계기준(제8장)에서 정하는 바에 따른다

17) 설하중 및 빙하중 : IC

가설지점의 실제 상황에 따라 적당한 값을 정한다

18) 지반변동 및 지점이동의 영향 : GD, SD

하부 구조물 사이 또는 하부구조물 세부구조들 사이에서 발생하는 최대 부등침하에 의한 하중을 고려하여야 한다.

19) 원심하중 및 제동하중 : CF, BR

① 원심하중

표준트럭하중의 축중량에 계수 C를 곱한 값이다

$$C = \frac{4}{3} \frac{v^2}{gR}$$

여기서,

v = 도로 설계속도 (m/s)

g = 중력가속도 (m/s^2)

R = 통행차선의 회전반경(m)이다

② 제동하중

자동차의 제동하중 및 궤도차량의 제동하중은 극단적으로 가벼운 교량 및 궤도가 있는 교량 등 특별한 경우에 고려하는 것으로 한다. 자동차의 제동하중은 최대하중 효과가 발생되도록 설계차로 위에 재하한 표준트럭하중의 10%로 하고 교면상 1,800mm되는 위치에서 자동차의 진행방향으로 작용하는 것으로 본다. 궤도상의 제동하중은 윤하중 전체의 10%로 하고 레일면상 1,800mm 높이에서 차량의 진행방향으로 작용하는 것으로 본다

20) 가설시 하중 : ER

교량 가설시에는 가설단계별 가설방법과 가설중의 구조를 고려하여 자중, 가설장비, 기자재, 바람, 지진의 영향 등 모든 재하조건에 대한 안전도 검토를 수행하여야 한다

21) 차량충돌 하중 : CT

① 구조물의 보호

구조물이 아래와 같이 충돌로부터 보호된 경우 차량충돌하중을 적용시킬 필요가 없다.

- 제방

- 구조적으로 독립된, 충돌에 강한 높이 1,370 mm가 넘는 방호울타리가 보호받아야 할 구조물로부터 3,000 mm 내에 있는 경우

- 높이 1,070 mm인 방호울타리가 보호받아야 할 구조물로부터 3,000 mm 이상 떨어져 있는 경우

이러한 경우 방호울타리는 구조적, 기하적으로 ‘도로안전시설 설치 및 관리 지침’의 규정에 따라야 한다.

② 구조물의 차량과 열차의 충돌

①항에서 허용된 경우를 제외하고 도로의 가장자리로부터 9,000 mm 내에 위치하거나, 궤도의 중심선으로부터 15,000 mm 거리 내에 위치한 교대나 교각은 1,800 kN 크기의 등가정적 하중에 대해 설계된다. 이 하중은 노면상 1,200 mm 높이에서 수평으로 임의의 방향으로 작용할 수 있다.

22) 마찰력 : FR

마찰력은 마찰면 사이의 최대 마찰계수에 기초하여 계산하여야 한다. 일반적인 경우에 수분의 영향과 마찰면 또는 회전면의 마모 또는 오염으로 인한 마찰계수의 변화를 고려하여야 한다.

아. 콘크리트교

1) 설계 원칙

① 설계 요구 조건

- (1) 콘크리트 교량은 목표하는 수명 동안 사용 중 발생 가능한 모든 하중과 환경에 견딜 수 있는 구조적 저항 성능을 가져야 하며, 사용 용도에 부합하는 적합한 재료의 선정, 적절한 설계 및 상세, 엄격한 시공 관리를 통해 사용성과 내구성을 만족하도록 설계하여야 한다.
- (2) 콘크리트 교량의 설계는 의도하는 용도에 적합한 조합 하중에 근거하여야 하며, 재료 및 구조물 치수에 대한 적절한 설계값을 선택한 후 합리적인 거동 이론을 적용하여 구한 구조 성능이 요구되는 한계 기준을 만족한다는 것을 검증하여야 한다.

② 설계기본 변수 정의

(1) 한계상태

- 한계상태는 설계에서 요구하는 성능을 더 이상 발휘할 수 없는 한계이다. 이 한계상태는 극한한계상태, 사용한계상태와 피로한계상태의 세 종류로 구분하여 검증하여야 한다
- 극한한계상태는 붕괴, 사용자의 안전을 위협하게 하는 구조적 손상 또는 파괴에 관련된 것으로 현실적 단순화를 위하여 붕괴 자체 대신에 붕괴 직전 상태를 극한한계상태로 간주할 수 있다
- 사용한계상태는 정상적 사용 중에 구조적 기능과 사용자의 안녕 그리고 구조물의 외관에 관련된 특정한 사용성 요구 성능을 더 이상 만족시키지 않는 한계상태이다
- 피로한계상태는 규칙적으로 반복되는 하중이 작용하는 부재를 구성하고 있는 철근과 콘크리트에 대해서 각각 수행하여야 한다

(2) 하중

- 콘크리트 교량 설계에 필요한 하중 특성값, 하중조합 및 하중계수는 상기 하중장에서 규정한 값을 사용하여야 한다
- 작용 하중에 의해 구조물의 각 부위에 유발되는 하중영향은 설계 상황에 적합한 하중 크기와 조합, 구조물의 기하적 치수와 사용하는 재료의 설계값을 기준으로 산정하여야 한다.

(3) 재료

- 설계에 사용하는 재료의 성질에 관한 기준값은 적절한 시험 방법에 의해 획득한 실제 실험 자료의 통계적 분포에서 특정한 분위수에 해당하는 값으로 정해야 한다
- 재료의 공칭값을 기준값으로 사용할 수 있다. 이 공칭값은 한국산업규격에서 정해진 값 또는 이와 동등한 자격을 갖춘 시험 기관이나 제조회사에서 제공하는 자료로 정할 수 있다
- 재료의 설계값은 재료 기준값에 재료계수를 곱하여 결정한 값이다.

- 재료계수는 설계상황을 반영하는 각 하중조합에 대해 아래표에서 주어진 값을 적용하여야 한다.
- 충분한 품질관리에 의해 보증할 수 있다면, 아래표에서 주어진 재료계수를 증가시킬 수 있다.

< 재료계수 >

하중조합	콘크리트 ϕ_c	철근 또는 프리스트레싱 강재 ϕ_s
극한하중조합-I, -II, -III, -IV, -V	0.65	0.90
극단상황하중조합-I, -II	1.0	1.0
사용하중조합-I, -III, -IV, -V	1.0	1.0
피로하중조합	1.0	1.0

(4) 구조물 치수

- 하중영향과 저항성능을 산정하는 데 사용하는 구조물 치수에 관련된 설계값은 특성값으로 나타낼 수 있다
- 구조물의 치수에 관련된 오차가 해당 구조물의 신뢰성에 현저한 영향을 미칠 경우에 치수의 설계값은 특성값에 변동 오차를 고려하여 결정하여야 한다

(5) 구조물 설계 강도

- 구조물 또는 부재의 설계 강도는 충분히 정확한 역학적 거동 모델에 재료의 설계 강도, 구조물의 공칭치수를 적용하여 산정하여야 한다
- 특수한 상황에서 구조물의 설계 강도를 실험에 의하여 결정할 수 있다

③ 설계 사항

(1) 일 반

- 모든 가능한 설계 상황에 부합하는 하중조합에서, 하중영향과 설계강도를 기준으로 적합한 한계상태를 초과하지 않는 것을 검증하여야 한다
- 구조계산은 모든 변수를포함하고 있는 적절한 설계 모델을 사용하여야 한다. 이 설계 모델은 구조 거동을 충분히 정밀하게 예측할 수 있는 것이어야 한다

(2) 극한한계상태

- 검증 항목
 - 구조계의 정력학적 평형 한계상태를 검토할 때, 안정화 하중영향 값이 불안정화 하중영향 값보다 크다는 것을 검증하여야 한다
 - 구조물의 단면 또는 연결부의 파괴나 과도한 변형에 대하여 한계상태를 검토할 때, 설계저항강도가 계수하중영향 보다 크다는 것을 검증하여야 한다
 - 2차효과에 의해 유발되는 안정성 한계상태를 검토할 때, 작용하중을 초과하지 않는 한, 불안정이 발생되지 않는다는 것을 검증하여야 한다

- 피로 하중에 의해 유발되는 파괴 한계상태를 검토할 때, 작용 응력진력에 의한 누적손상에 의해 파괴되지 않는다는 것을 검증하여야 한다
- 콘크리트교량을 설계할 때, 상기 하중장에서 정의한 부재정항계수는 특별한 규정이 없는 한 항상 1.0을 적용하여 극한한계상태를 검증해야 한다

- 하중 조합

- 각각의 불리학 작용하는 하중 경우 마다, 동시에 발생한다고 간주되는 하중들의 조합에 의해 유발되는 계수하중영향값을 결정하여야 한다
- 구조물 해석에서 고정하중의 하중영향이 위치마다 큰 폭으로 변화하는 경우에는 불리한 하중조합과 유리한 하중조합을 분리하여 별도로 검토하여야 한다
- 상기 하중에서 정한 여러 하중조합에서, 활하중의 하중영향을 증가시킴으로서 구조물에 불리하게 작용하는 고정하중은 주어진 상한 하중계수를 적용하고, 반면에 활하중의 하중영향을 감소시킴으로서 구조물에 유리하게 작용하는 고정하중은 하한 하중계수를 적용한다

- 재료저항계수

- 설계상황을 반영하는 각 하중조합에서 한계상태를 검증할 때 적용하는 재료저항계수는 아래표에서 주어진 값을 적용한다
- 충분한 품질관리에 의해 보증할 수 있다면, 아래표에서 주어진 재료저항계수를 증가시킬 수 있다

<재료저항계수>

하중조합	콘크리트 ϕ_c	철근 또는 프리스트레스 강재 ϕ_s
극한하중조합 - I, II, III, IV	0.65	0.95
극한상항하중조합 - I, II	0.85	1.0
사용하중조합 - I, III, IV 지속	1.0	1.0
피로하중조합	1.0	1.0

2) 재 료

① 콘크리트

(1) 일 반

- 기준압축강도가 70MPa 이하인 보통 및 고강도 콘크리트와 경량콘크리트에 의한 규정을 명시한 것이다

(2) 강 도

- 콘크리트의 압축강도는 KS F 2403(콘크리트 강도 시험용 공시체 제작 방법)에 따라 제작되고 KS F 2405(콘크리트의 압축강도시험방법)에 따라 결정된 재령 28일에 평가한 원주형 공시체의 압축강도를 기준압축강도 f_{ck} 로 나타낸다.
- 설계에 대한 검증과 콘크리트의 다른 성질을 평가하기 위해서 실제 콘크리트의 평균압축강도가 필요할 경우가 있다. 충분한 통계 자료가 없다면 평균압축강도 f_{cm} 은 다음과 같이 평가 할 수 있다.

$$f_{cm} = f_{ck} + \Delta f$$

여기서, Δf 는 평균압축강도와 기준압축강도의 차이로 기준압축강도 40 MPa 이하의 콘크리트에 대해서는 4 MPa, 기준압축강도 60 MPa 이상의 콘크리트에 대해서는 6 MPa이며, 기준압축강도 40 MPa과 60 MPa 사이의 콘크리트에 대해서는 두 값에 대한 직선보간으로 결정한다.

- 재령 t 일에서 콘크리트의 압축강도는 시멘트 종류, 온도 및 양생조건에 따라 다르다. 표준 양생된 콘크리트의 각 재령에서 평균압축강도 $f_{cm}(t)$ 는 아래 식을 이용하여 평가할 수 있다.

$$f_{cm}(t) = \beta_{cc}(t)f_{cm}$$

여기서 콘크리트 재령에 따라 발현되는 강도 보정 계수는

$$\beta_{cc}(t) = \exp\left\{\beta_{sc}\left[1 - \left(\frac{28}{t}\right)^{1/2}\right]\right\}$$

$f_{cm}(t)$: 재령 t 일에서 콘크리트 평균압축강도

f_{cm} : 재령 28일에서 콘크리트 평균압축강도

t : 콘크리트의 재령(일)

β_{sc} : 시멘트 종류와 양생방법에 따른 상수로

= 0.35 : 1종 시멘트 습윤 양생

= 0.15 : 1종 시멘트 증기 양생

= 0.25 : 3종 시멘트 습윤 양생

= 0.12 : 3종 시멘트 증기 양생

= 0.40 : 2종 시멘트

- 콘크리트의 평균인장강도 f_{ctm} 은 직접인장강도 시험에 의해 구하는 것을 원칙으로 하지만, 다음에 따라 간접적인 방법으로 구할 수 있다.
- 쪼갬 인장강도의 평균값 f_{spm} 으로 인장강도를 결정할 경우, 평균인장강도 f_{ctm} 은 아래 식에 의해 근사적으로 결정할 수 있다.

$$f_{ctm} = 0.9f_{spm}$$

- 휨 인장강도의 평균값 f_{rm} 으로 인장강도를 결정할 경우, 평균인장강도 f_{ctm} 은 아래식에 의해 근사적으로 결정할 수 있다.

$$f_{ctm} = 0.5f_{rm}$$

휨 인장강도는 단면의 높이에 따라 달라지므로, 단면의 높이를 고려하는 것이 필요한 경우에는 보다 정밀한 식을 사용하여야 한다.

- 콘크리트의 인장시험 결과가 없는 경우, 콘크리트의 평균인장강도는 콘크리트의 평균 압축강도로부터 다음 관계식을 이용하여 평가할 수 있다.

$$f_{ctm} = 0.30(f_{cm})^{\frac{2}{3}}$$

- 콘크리트의 기준인장강도는 평균인장강도로부터 다음과 같이 구할 수 있다.

$$f_{ctk} = 0.70f_{ctm}$$

- 각 재령에서의 콘크리트 인장강도는 시험에 의해서 구하는 것을 원칙으로 하나, 적절한 시험을 행하기 어려운 경우 다음의 근사식을 사용할 수 있다.

$$f_{ctm}(t) = [\beta_{cc}(t)]^{\alpha} \cdot f_{ctm}$$

α : t 가 28일 미만이면 $\alpha = 1$

t 가 28일 이상이면 $\alpha = 2/3$

f_{ctm} : 재령 28일 평균인장강도

- 경량 골재의 설계 단위질량은 아래표의 밀도에 따라 정할 수 있다. 또한 표에는 설계 목적으로 자중이나 고정하중을 계산하는 데 사용할 수 있는 무근콘크리트와 보통의 철근량을 포함하고 있는 철근콘크리트의 밀도가 주어져 있다.
- 철근량이 전체 밀도에서 차지하는 부분은 별도로 계산하여 결정할 수 있다.
- 경량콘크리트의 인장강도는 보통콘크리트의 평균인장강도 f_{ctm} 에 다음 계수를 곱하여 얻을 수 있다.

$$\eta_l = 0.40 + 0.60\gamma_g/2,200$$

여기서, γ_g 는 절대건조 밀도의 상한값이다.

< 골재 밀도와 경량콘크리트의 설계 기건단위질량 >

절대건조 밀도 γ_g (kg/m ³)		1,001~ 1,200	1,201~ 1,400	1,401~ 1,600	1,601~ 1,800	1,801~ 2,000
단위 질량 (kg/m ³)	무근콘크리트	1,250	1,450	1,650	1,850	2,050
	철근콘크리트	1,350	1,550	1,750	1,950	2,150

(3) 탄성변형

- 보통 콘크리트의 탄성계수 E_c ($0.4f_{cm}$ 점에서 구한 활선 탄성계수)의 근사값은 다음 식으로 평가할 수 있다.

$$E_c = 0.077m_c^{1.5} \sqrt[3]{f_{cm}} (\text{MPa})$$

여기서, m_c 는 콘크리트의 단위 질량 (kg/m^3)이다.

- 경량콘크리트의 탄성계수는 보통 콘크리트에 대한 상기식의 E_c 에 다음 계수를 곱하여 구할 수 있다.

$$\eta_E = (\gamma_g/2,200)^2$$

여기서, γ_g 는 절대건조 밀도의 상한값이다.

- 포아송 비의 값은 실험에 의하지 않는 경우 일반적으로 비균열 콘크리트에 대해 1/6, 균열 콘크리트에 대해 0을 취할 수 있다.
- 정밀한 자료가 없는 경우, 열팽창계수는 $10 \times 10^{-6} / ^\circ C$ 로 간주한다.
- 경량 콘크리트의 열팽창계수는 주로 사용된 골재의 종류에 따라 다른데, 약 $4 \times 10^{-6} / ^\circ C$ 과 $14 \times 10^{-6} / ^\circ C$ 사이의 값을 취할 수 있다.
- 시간에 따른 탄성계수의 변화는 다음 식으로 구할 수 있다.

$$E_c(t) = \sqrt{\beta_{cc}(t)} E_c$$

여기서, $E_c(t)$ 는 재령 t 일에서의 값이고, E_c 는 재령 28일에서 결정되는 값이다

(4) 크리프

콘크리트 크리프는 다음의 규정에 따라 예측할 수 있다.

- 시간 t' 에서 작용응력 $f_c(t')$ 에 의한 콘크리트의 순간 변형 및 크리프 변형을 함께 고려한 전체 변형률 $\varepsilon_{cs}(t, t')$ 는 콘크리트의 압축강도 또는 설계기준압축강도, 부재의 크기, 평균 상대습도, 재하할 때의 재령, 재하기간, 시멘트 종류, 양생온도, 온도변화, 작용응력의 크기 등에 따라 아래식을 사용하여 구할 수 있다.

$$\varepsilon_{cs}(t, t') = f_c(t') \left[\frac{1}{E_{ci}(t')} + \frac{\varphi(t, t')}{E_{ci}} \right]$$

여기서, E_{ci} 는 초기접선 탄성계수로 활선탄성계수를 이용하여 아래식의 관계식에 의하여 구한다. t' 시간에서 초기접선 탄성계수 $E_{ci}(t')$ 는 E_{ci} 와 $E_{ci}(t)$ 사이에 아래식과 같은 관계가 성립하는 것으로 하여 구하여야 한다.

$$E_{ci} = 1.18E_c$$

$$E_{ci}(t') = \sqrt{\beta_{cc}(t)} E_{ci}$$

여기서, $E_{ci}(t')$ 는 재령 t' 일에서의 초기접선 탄성계수이고, E_{ci} 는 재령 28일에서 초기 접선 탄성계수 값이다.

- 상기식에서 크리프계수 $\varphi(t, t')$ 는 양생온도가 20℃이고, 하중이 작용하는 동안의 대기 온도 20℃인 경우를 기준으로 한 것으로서 다음과 같이 구할 수 있다.

$$\varphi(t, t') = \varphi_o \beta_c(t - t')$$

여기서, $\varphi_o = \varphi_{RH} \beta(f_{cm}) \beta(t')$

$$\varphi_{RH} = 1 + \frac{1 - 0.01RH}{0.10 \sqrt[3]{h}}$$

$$\beta(f_{cm}) = \frac{16.8}{\sqrt{f_{cm}}}$$

$$\beta(t') = \frac{1}{0.1 + (t')^{0.2}}$$

$$\beta_c(t - t') = \left[\frac{(t - t')}{\beta_H + (t - t')} \right]^{0.3}$$

$$\beta_H = 1.5 [1 + (0.012RH)^{18}] h + 250 \leq 1,500(\text{일})$$

$$h = \text{개념부재치수(mm)} = 2A_c/u$$

$$u = \text{단면적 } A_c \text{의 둘레 중에서 수분이 외기로 확산되는 둘레길이(mm)}$$

$$RH = \text{상대습도(\%)}$$

- 작용 응력의 크기, 온도 및 시멘트의 종류에 따라 식 (5.5.16)의 크리프계수는 다음과 같이 보정하여야 한다.

- 양생 온도 및 시멘트 종류에 따른 보정계수

양생기간 동안 온도의 변화가 있거나 20℃가 아닌 대기에 노출되어 있는 경우에 하중이 재하될 때의 콘크리트 재령 t' 는 온도와 시멘트 종류를 고려하여 다음과 같이 보정하여야 한다.

$$t' = t'_T \left[\frac{9}{2 + (t'_T)^{1.2}} + 1 \right]^\alpha \geq 0.5(\text{일})$$

$$t'_T = \sum_{i=1}^n \Delta t_i \exp \left(- \frac{4,000}{273 + T(\Delta t_i)} + 13.65 \right)$$

$$\alpha = \begin{cases} -1 & : 2\text{종 시멘트} \\ 0 & : 1\text{종, } 5\text{종 시멘트} \\ 1 & : 3\text{종 시멘트} \end{cases}$$

여기서, $T(\Delta t_i)$ 는 Δt_i 일 동안 지속된 온도(℃), Δt_i 는 일정한 온도가 지속된 기간(일)이고, n 은 일정한 온도를 유지한 단계의 수이다.

· 작용 응력의 크기에 따른 보정계수

작용 응력 $f_c(t')$ 가 $0.4 f_{cm}(t') < |f_c(t')| < 0.6 f_{cm}(t')$ 인 경우 ϕ_o 를 크리프의 비선형성을 고려하여 아래식과 같이 보정한다.

$$\varphi_{o,k} = \varphi_o \exp \left[1.5 \left(\frac{|f_c(t')|}{f_{cm}(t')} - 0.4 \right) \right]$$

여기서, $f_{cm}(t')$ 는 상기식들에 의해 구할 수 있다.

· 온도변화에 따른 보정계수

$$\varphi(t, t') = \beta_c(t - t') \varphi_o + 0.0004(T - 20)^2$$

$$\varphi_{RH,T} = \varphi_T + (\varphi_{RH} - 1.0) \varphi_T^{1.2}$$

여기서, $\varphi_T = \exp[0.015(T - 20)]$

$$\beta_{H,T} = \exp \left[\frac{1,500}{273 + T} - 5.12 \right] \beta_H$$

(5) 건조수축

– 콘크리트의 건조수축 변형률은 대기의 평균상대습도, 부재의 크기 등을 고려하여 다음 식에 따라 구할 수 있다.

$$\varepsilon_{sh}(t, t_s) = \varepsilon_{sho} \beta_s(t - t_s)$$

여기서, ε_{sho} 와 $\beta_s(t - t_s)$ 는 다음 아래식을 이용하여 계산하여야하며, t_s 는 콘크리트가 대기 중에 노출되었을 때의 재령(일)이다.

$$\varepsilon_{sho} = \varepsilon_s(f_{cm}) \beta_{RH}$$

$$\varepsilon_s(f_{cm}) = [160 + 10\beta_{sc}(9 - f_{cm}/10)] \times 10^{-6}$$

$$\beta_{RH} = \begin{cases} -1.55[1 - (RH/100)^3] & (40\% \leq RH < 99\%) \\ 0.25 & (RH \geq 99\%) \end{cases}$$

$$\beta_s(t - t_s) = \sqrt{\frac{(t - t_s)}{0.035 h^2 + (t - t_s)}}$$

$$\beta_{sc} = \begin{cases} 4 & : 2\text{종 시멘트} \\ 5 & : 1\text{종, 5종 시멘트} \\ 8 & : 3\text{종 시멘트} \end{cases}$$

– 외기의 온도가 20℃가 아닌 경우 β_{RH} 및 $\beta_s(t - t_s)$ 는 다음 식에 의해 보정하여야 한다.

$$\beta_{RH,T} = \left[1 + \left(\frac{8}{103 - RH} \right) \left(\frac{T - 20}{40} \right) \right] \beta_{RH}$$

$$\beta_s(t - t_s) = \sqrt{\frac{(t - t_s)}{0.035 h^2 \exp[-0.06(T - 20)] + (t - t_s)}}$$

(6) 응력-변형률 관계

- 비선형 해석을 위한 응력-변형률 관계

- 비선형 구조해석을 위해 단기 1축 압축력을 받는 콘크리트의 응력-변형률 곡선은 다음 식으로 표현할 수 있다.

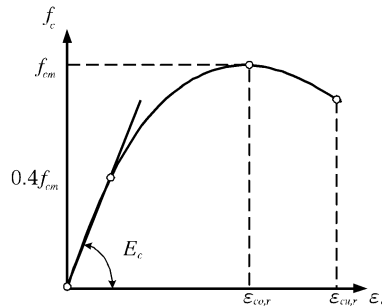
$$f_c = f_{cm} \left[\frac{k(\varepsilon_c/\varepsilon_{co,r}) - (\varepsilon_c/\varepsilon_{co,r})^2}{1 + (k-2)(\varepsilon_c/\varepsilon_{co,r})} \right]$$

여기서, $k = 1.1E_c\varepsilon_{co,r}/f_{cm}$ 이고,

$\varepsilon_{co,r}$ 은 최대 응력에 도달하였을 때의 정점 변형률이며,

$\varepsilon_{cu,r}$ 은 극한한계변형률을 나타낸다.

- 상기식과 다르게 표현된 응력-변형률 관계가 사용 콘크리트의 거동을 잘 표현한다면, 이를 적용할 수 있다.



< 비선형 해석을 위한 콘크리트의 응력-변형률 곡선 >

< 비선형 해석을 위한 콘크리트 응력-변형률 곡선의 계수값>

f_{ck} (MPa)	18	21	24	27	30	35	40	50	60	70	80	90
$\varepsilon_{co,r}$ (‰)	1.8	1.9	1.9	2.0	2.0	2.1	2.2	2.4	2.5	2.6	2.7	2.8
	3	0	7	3	9	8	6	2	7	8	9	0
$\varepsilon_{cu,r}$ (‰)				3.3				3.2	3.1	3.0	2.9	2.8

- 단면 설계를 위한 응력-변형률 관계

- 휨부재의 단면 설계를 위하여 포물선-직선 형상의 응력-변형률 관계를 사용할 수 있다

$$0 \leq \varepsilon_c \leq \varepsilon_{co} \text{ 구간에서, } f_c = \phi_c(0.85f_{ck}) \left[1 - \left(1 - \frac{\varepsilon_c}{\varepsilon_{co}} \right)^n \right]$$

$$\varepsilon_{co} < \varepsilon_c \leq \varepsilon_{cu} \text{ 구간에서, } f_c = \phi_c(0.85f_{ck})$$

여기서, ϕ_c 는 콘크리트에 대한 재료계수

n 은 상승 곡선부의 형상을 나타내는 지수,

ε_{co} 는 최대 응력에 처음 도달할 때의 변형률,

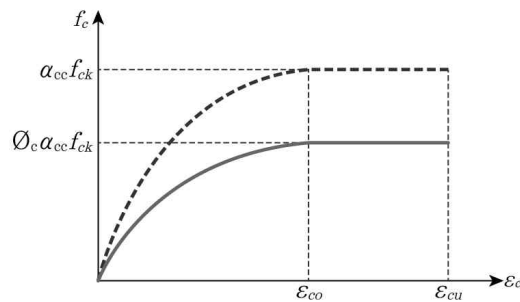
ε_{cu} 는 극한변형률이다.

콘크리트 강도가 40 MPa 이하인 경우, n , ε_{co} , ε_{cu} 는 각각 2.0, 0.002, 0.0033으로 한다. 콘크리트 강도가 40 MPa를 초과할 경우에는 매 10 MPa의 강도 증가에 대하여, n , ε_{co} 의 값을 0.0001씩 증가시키고 ε_{cu} 의 값을 0.0001씩 감소시킨다

$$n = 1.2 + 1.5 \left(\frac{100 - f_{ck}}{60} \right)^4 \leq 2.0$$

$$\varepsilon_{co} = 0.002 + \left(\frac{f_{ck} - 40}{100,000} \right) \geq 0.002$$

$$\varepsilon_{cu} = 0.0033 - \left(\frac{f_{ck} - 40}{100,000} \right) \leq 0.0033$$



< 단면설계를 위한 응력-변형률 곡선 >

<단면설계를 위한 응력-변형률 곡선의 콘크리트 강도 변화에 따른 계수값>

f_{ck} (MPa)	18	21	24	27	30	35	40	50	60	70	80	90
n					2.0			1.9	1.5	1.2	1.2	1.2
								2	0	9	2	0
ε_{co} (‰)				2.0				2.1	2.2	2.3	2.4	2.5
ε_{cu} (‰)				3.3				3.2	3.1	3.0	2.9	2.8

- 횡방향으로 구속된 콘크리트의 응력-변형률 관계
 - 횡방향철근으로 구속된 휨부재는 횡구속 효과를 고려한 응력-변형률 관계를 사용하여 휨강도와 변형 성능을 검증할 수 있다. 이때의 횡구속 철근은 심부콘크리트를 구속할 수 있는 철근상세를 가진 횡방향 철근이어야 한다.
 - 별도로 조사된 상세한 자료가 없는 경우, 다음 식으로 콘크리트의 압축강도와 변형률이 증가된 포물선-직선 형상의 응력-변형률 관계를 사용할 수 있다. (그림 5.5.3)

$$f_{ck,c} = f_{ck} + 3.7f_2$$

$$\varepsilon_{co,c} = \varepsilon_{co} (f_{ck,c}/f_{ck})^2$$

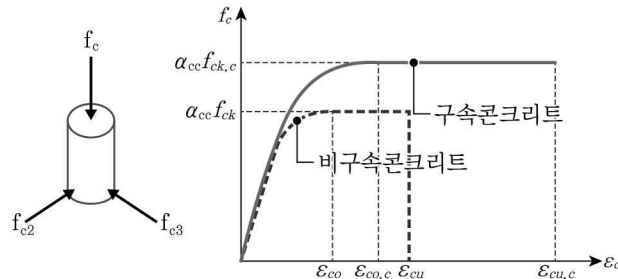
$$\varepsilon_{cu,c} = \varepsilon_{cu} + 0.2f_2/f_{ck}$$

여기서, $f_2 (= f_3)$ 는 극한한계상태에서 구속에 의해서 발생하는 횡방향 유효 압축응력

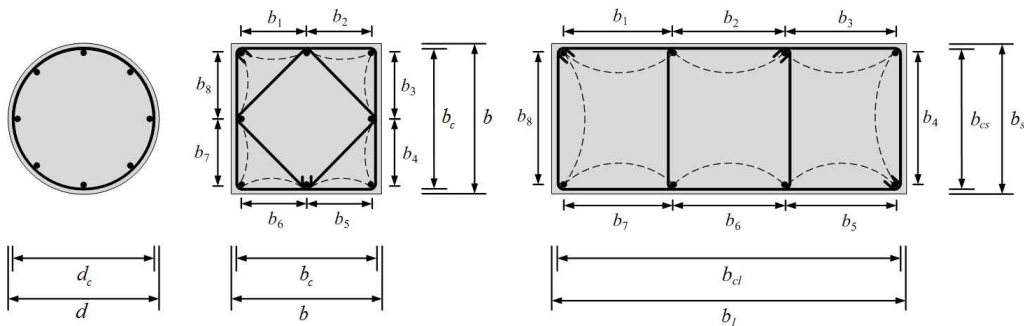
$$f_2 = \frac{1}{2} \rho_s f_{yh} \left(1 - \frac{s}{d_s}\right) = \frac{2A_{sp}f_{yh}}{s d_c} \left(1 - \frac{s}{d_c}\right) \quad (5.5.46a)$$

$$f_2 = \rho_{r \min} f_{yh} \left(1 - \frac{s}{b_{cl}}\right) \left(1 - \frac{s}{b_{cs}}\right) \left(1 - \frac{\Sigma b_i^2/6}{b_{cl} b_{cs}}\right) \quad (5.5.46b)$$

여기서, ρ_s 은 콘크리트 심부체적에 대한 횡구속 철근의 체적비 : $\rho_s = (4A_{sp})/(s d_c)$,
 f_{yh} 는 횡구속 철근의 설계기준항복강도(MPa),
 s 는 부재의 축방향으로 측정한 횡구속 철근의 간격(mm),
 d_c 는 원형 단면의 횡구속 철근 외측표면을 기준으로 한 콘크리트 심부의 단면 치수(mm),
 A_{sp} 는 원형 단면의 횡구속 철근 한 개의 단면적(mm²),
 $\rho_{r \min}$ 는 긴변 방향과 짧은 변 방향으로 계산한 사각형 횡구속 띠철근의 체적비(ρ_{rl} 과 ρ_{rs}) 중 작은 값 : $\rho_{rl} = A_{shl}/(s b_{cs})$, $\rho_{rs} = A_{shs}/(s b_{cl})$
 A_{shl} 는 긴 변 방향으로 배치된 사각형 횡구속 띠철근의 총 단면적(mm²),
 A_{shs} 는 짧은 변 방향으로 배치된 사각형 횡구속 띠철근의 총 단면적(mm²),
 $b_{c \min}$ 는 사각형 횡구속 띠철근 외측표면을 기준으로 한 콘크리트 심부의 단면 치수 중에 서 작은 값(mm),
 $b_{c \max}$ 는 사각형 횡구속 띠철근 외측표면을 기준으로 한 콘크리트 심부의 단면 치수 중에 서 큰 값(mm),
 b_i 는 후프띠철근의 모서리나 보강띠철근의 갈고리로 구속된 축방향 철근 사이의 중심 간 격(mm)으로, 식 (5.3.46b)에는 단면 둘레의 변을 따라 존재하는 모든 b_i 를 계산에 포함한다



(a) 구속된 콘크리트의 응력-변형률 관계



(b) 횡구속된 압축부재

< 구속된 콘크리트의 응력-변형률 관계와 횡구속된 압축부재 >

(7) 설계압축강도 및 설계인장강도

– 설계압축강도

- 콘크리트의 설계압축강도는 다음 식과 같이 기준압축강도에 재료계수와 유효계수를 곱하여 구한다.

$$f_{cd} = \phi_c \alpha_{cc} f_{ck}$$

여기서, f_{cd} 는 설계압축강도이고, ϕ_c 는 표 5.2.1에 주어진 콘크리트의 재료계수이며, α_{cc} 는 유효계수로 0.85다.

– 설계인장강도

콘크리트의 휨인장강도를 포함한 설계인장강도는 다음 식과 같이 기준인장강도에 재료계수를 곱하여 구한다.

$$f_{ctd} = \phi_c \alpha_{ct} f_{ctk}$$

여기서, f_{ctd} 는 설계인장강도이고, ϕ_c 는 표 5.4.1에 주어진 콘크리트의 재료계수이며, α_{ct} 는 인장강도 유효계수로 콘크리트 압축대의 쪼갬인장강도를 산정할 때 유효계수 값은 0.85를 취하고, 그 외의 경우 유효계수는 모두 1.0을 적용한다.

(8) 증기양생한 콘크리트 재료

– 강도

- 콘크리트 혹은 콘크리트 부재를 증기 양생하는 경우 28일 이전 t 일의 콘크리트 압축강도 $f_{cm}(t)$ 는 온도에 따라 조정된 콘크리트 재령 t 를 대입하여 구할 수 있다. 이 때 계수 $\beta_{cc}(t)$ 는 1.0이하이다. 또한, 증기양생의 효과는 아래식을 사용할 수 있다.

$$f_{cm}(t) = f_{cmp} + \frac{f_{cm} - f_{cmp}}{\log(28 - t_p + 1)} \log(t - t_p + 1)$$

여기서, f_{cmp} 는 증기양생 후 평균압축강도로 부재와 동일한 증기양생을 수행한 시험체에 대하여 시간 t_p ($t_p < t$)에서 시험에 의하여 측정된 값이다.

· 크리프와 건조수축

- ▶ 콘크리트 부재를 증기 양생한 경우, 크리프 변형은 식 (5.5.23)에 따라 시간함수를 사용하여 구할 수 있다.
- ▶ 크리프 변형을 구하기 위하여 상기식들에 의해 얻어진 등가 콘크리트 재령으로 바꾸어야 한다.
- ▶ 증기 양생한 콘크리트 요소에서는 다음을 가정한다.
 - a) 증기양생 동안에는 건조수축 변형은 크지 않다.
 - b) 자기 수축 변형은 0이다.

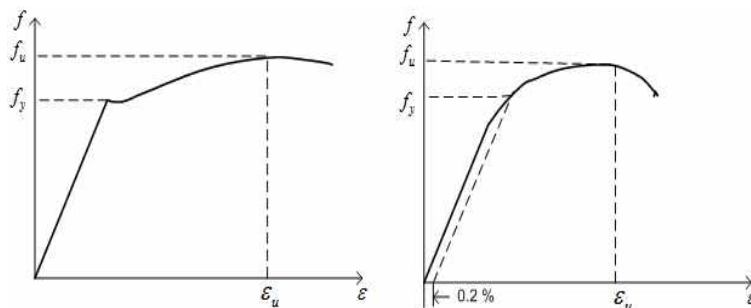
② 철근

(1) 일 반

- 이 설계기준의 보강용 강재에 관련된 규정들은 KS D 3504(철근콘크리트용 봉강), KS D 3552(철선)과 KS D 7017(용접철망)에 적합한 강재를 사용할 경우에 적용된다. 이 규정들은 특수 도막 처리된 보강용 강재인 경우에는 적용되지 않는다.
- 철근 성질에 대한 요구 조건들은 경화된 콘크리트 내부에 배치되어 보강재로서의 기능을 확보하기 위한 것이다. 현장 가공에 의하여 철근의 특성이 영향을 받는 경우, 가공 이후의 특성에 대한 검증이 이루어져야 한다.
- 한국산업표준에 적합하지 않은 철근을 사용하는 경우 그 역학적 성질은 이 설계기준의 요구 조건에 의해 검증되어야 한다.

(2) 특 성

- 설계기준의 특성값은 현장에서 철근을 구부리거나 용접할 경우 온도범위가 한국산업표준에서 허용하는 범위내에 있을 때 적용된다.
- 이 설계기준에 있는 설계 및 상세 규정은 설계기준항복강도 600 MPa 이하의 철근에만 유효하다. 단, 내진설계에 적용하는 경우 8장의 내용에 따르도록 한다.
- 철근의 기준항복강도 f_y (또는 $f_{0.2k}$: 0.2% 오프셋 항복강도)와 인장강도 f_u 는 각각 항복하중의 기준값과 직접 1축 인장의 최대하중을 공칭단면적으로 나눈 값으로 정의한다. 실제 시험을 통하여 얻어지는 항복 응력은 기준항복강도의 1.3배를 초과하지 않아야 한다. 보통 철근의 응력-변형률 관계는 그림 5.5.4와 같다.
- 용접
 - 모든 용접은 KS D 0816-0892의 규격에 따라 수행하여야 하며, 그 용접성은 KS B 0804 를 따라야 한다.
 - 용접철망의 정착 길이 내의 용접 연결부의 강도는 충분하여야 한다.
 - 용접철망의 용접 연결부에 있어서 각 연결부가 규정된 기준항복강도와 공칭 단면적을 곱한 값의 30% 이상의 전단력을 견딘다면 그 강도가 적절한 것으로 가정할 수 있다. 철망의 두 강선의 지름이 다른 경우 이 힘은 더 굵은 강선의 단면적에 기초하여 구한다.
 - 피로강도가 요구되는 경우 KS B 0802에 따라 검증되어야 한다.



(a) 열간 압연 강재

(b) 냉간 압연 강재

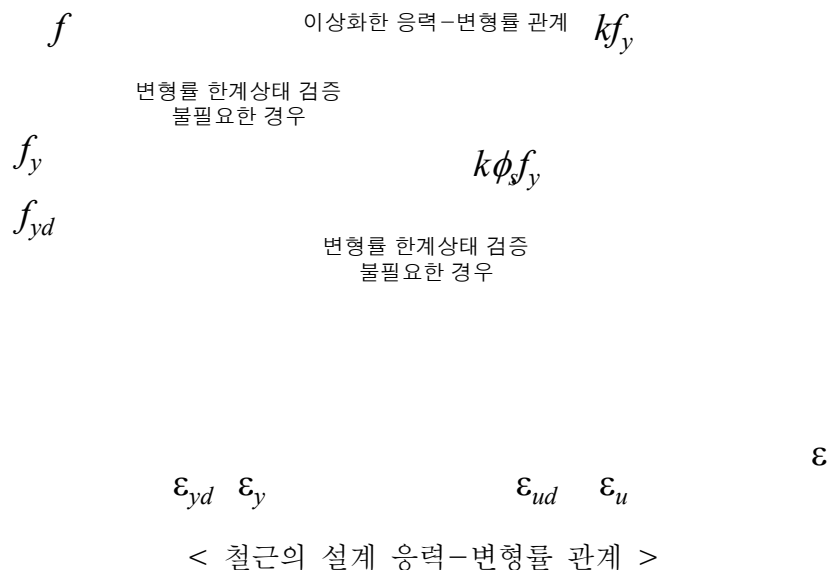
< 보통 철근의 응력-변형률 관계 >

(3) 설계 가정

- 설계는 철근의 공칭단면적과 주어진 기준강도로부터 도출된 설계항복강도에 기초하여 수행되어야 한다. 철근의 설계항복강도는 다음과 같이 계산할 수 있다.

$$f_{yd} = \phi_s f_y$$

- 부재의 극한한계상태에서 변형을 검토할 필요가 없을 경우 철근의 항복 이후 응력-변형률 관계는 아래 그림에 보인 수평 직선으로 가정하여 설계에 사용할 수 있다. 그러나 극한한계상태에서 변형률을 검토할 필요가 있는 경우에는 그림 5.5.5에 보인 항복점 이후 변형률 한계 ϵ_{ud} 까지 기울기를 갖는 응력-변형률 곡선을 사용해야 한다.
- 철근의 평균 단위 질량은 $7,850 \text{ kg/m}^3$ 으로 간주할 수 있다.
- 철근의 평균 탄성계수의 값 E_s 는 $200 \text{ GPa}(\text{kN/mm}^2)$ 로 가정할 수 있다.
- 철근의 열팽창계수는 $12 \times 10^{-6} / ^\circ\text{C}$ 로 가정할 수 있다. 이 값과 콘크리트 열팽창계수값과의 차이는 일반적으로 무시해도 좋다.



② 프리스트레싱 강재

(1) 일 반

- 이 절은 콘크리트 구조물에서 프리스트레싱 긴장재로 사용되는 강선, 강봉 및 스트랜드에 적용된다.
- 프리스트레싱 강재는 그 성능을 저하시킬 수 있는 결함이 없어야 한다.
- 프리스트레싱 강재는 KS D 7002(PC 강선 및 PC강연선) 및 KS D 3505(PC 강봉) 혹은 동종의 강재에 적용되는 KS에 규정된 품질시험에 준한 시험을 행하여 품질을 조사, 확인하고 인장강도, 기준항복강도 등을 정하여야 한다. 특히 고강도의 프리스트레싱 강재를 사용하는 경우에는 지연 파괴의 검토 등 설계와 시공 상의 주의사항에 대해 별도의 검토가 필요하다.

- 프리스트레싱 긴장재의 성질에 대한 요구조건은 긴장재가 부재 내에서 최종적인 위치에 배치되는 재료인 경우에 대한 것이다. 프리스트레싱 강의 생산방법, 시험 및 인증의 적합성이 관련 KS 규격을 따르는 경우 그 긴장재는 이 설계기준의 요구조건을 만족하는 것으로 가정할 수 있다.
- 이 설계기준을 따르는 프리스트레싱 강재는 인장강도, 기준항복강도, 최대하중에서의 신장량으로 규정될 수 있으며, 그 값은 각각 f_{pu} , f_{py} 및 ϵ_{uk} 로 나타낸다. 항복점이 뚜렷하지 않은 경우 0.2 % 오프셋 항복강도를 항복강도로 쓸 수 있다($f_{py}=f_{p0.2k}$).
- f_{pu} 및 f_{py} 는 각각 구조물에 쓰일 때 요구되는 프리스트레싱 강재의 성질에 기초한 기준 인장강도 및 기준항복강도 값으로서 이들 두 값 사이에는 직접적인 관계는 없다.
- 각 제품은 구분 체계에 따라 명확히 구분할 수 있어야 한다.
- 프리스트레싱 강재는 릴렉сей션에 관한 성질에 따라, 또는 관련 KS 규격에 따라 구분되어야 한다.
- 모든 제품의 배송은 제품의 구분에 필요한 정보가 전부 포함된 증명서를 포함하여야 하며, 필요한 경우 추가적인 정보도 함께 포함되어야 한다.
- 강선 및 강봉에 용접부가 있어서는 안 된다. 스트랜드의 개별 강선은 냉간 인발 이전에 만들어진 엇갈림(staggered) 용접부만을 포함할 수 있다.
- 코일 형태의 긴장재는 일정 길이를 풀어 놓은 후에 강선 또는 강연선의 최대 굽힘 높이(bow height)가 관련 KS 규격에 적합하여야 한다.

(2) 특 성

- 프리스트레싱 강재의 성질은 KS D 3505, KS D 3552 및 KS D 7002 등에 주어져 있다.
- 프리스트레싱 강재(강성, 강연선 및 강봉)는 다음 항에 따라 나뉜다.
 - 등급(Grade), 기준항복강도(f_{py} 또는 $f_{p0.2k}$), 기준인장강도값의 기준항복강도값에 대한 비(f_{pu}/f_{py}) 및 최대하중에 대한 신장량(ϵ_{uk})을 말한다.
 - 구분(Class), 릴렉сей션 거동에 따라 구분된다.
 - 크기(치수)
 - 표면 특성
- 프리스트레싱 강재의 실제 무게는 공칭 무게와 비교하여 KS에 규정된 한계 이상 차이가 나지 않아야 한다.
- 강도 : 기준항복강도(f_{py}) 및 기준인장강도(f_{pu})의 값은 축방향 인장 하중을 가할 때 각각 0.2 % 영구연신율이 일어나는 하중과 인장과단이 일어나는 최대하중의 값을 공칭 단면적으로 나눈 값으로 정의된다.
- 연성 : 프리스트레싱 강재는 KS D 3505, KS D 3552 및 KS D 7002 등의 규격에 따라 적절한 연성을 가져야 한다.
- 피로 : 프리스트레싱 강재는 적절한 피로강도를 가져야 하며, 긴장재의 피로응력범위는 관련 KS 규격의 규정에 따라야 한다
- 릴렉сей션

- 종류 : 이 설계기준에는 3 가지 종류의 릴랙세이션이 정의되어 있다.
 - Class 1: 강선 또는 강연선 - 보통 릴랙세이션 긴장재
 - Class 2: 강선 또는 강연선 - 저 릴랙세이션 긴장재
 - Class 3: 열연(hot-rolled) 강봉
- 프리스트레싱 강재의 릴랙세이션에 의한 손실의 설계 계산은 평균기온 20℃에서 긴장한 이후 1,000시간이 경과하였을 때의 릴랙세이션 손실인 $\rho_{1000}(\%)$ 값에 기초하여야 한다. 여기서, ρ_{1000} 값은 초기 응력에 대하여 백분율로 표시되며, 초기응력을 $0.7f_p$ 와 같게 놓고 얻는다. f_p 는 프리스트레싱 강재 시편의 인장강도이다. 설계 계산을 할 때는 기준인장강도(f_{pu})를 사용하여야 한다.
- ρ_{1000} 값은 생산자가 제공한 시험 증명서로부터 구하나, 그렇지 않으면 Class 1에 대하여 8 %, Class 2에 대하여 2.5 % 및 Class 3에 대하여 4 %로 가정할 수 있다.
- 릴랙세이션 손실은 초기 프리스트레싱 응력에 대한 프리스트레싱 응력 변화비율로 정의된다. 릴랙세이션 손실은 다음 식으로 계산할 수 있다. 아래식 중 첫 번째, 두번째식은 보통 릴랙세이션 긴장재와 저 릴랙세이션 긴장재에 각각 적용되며, 세번째식은 열연강봉에 적용된다.

$$\text{Class 1: } \frac{\Delta f_{pr}}{f_{pi}} = 5.39 \rho_{1,000} e^{6.7\mu} \left(\frac{t}{1,000} \right)^{0.75(1-\mu)} 10^{-5} (\%)$$

$$\text{Class 2: } \frac{\Delta f_{pr}}{f_{pi}} = 0.66 \rho_{1,000} e^{9.1\mu} \left(\frac{t}{1,000} \right)^{0.75(1-\mu)} 10^{-5} (\%)$$

$$\text{Class 3: } \frac{\Delta f_{pr}}{f_{pi}} = 1.98 \rho_{1,000} e^{8\mu} \left(\frac{t}{1,000} \right)^{0.75(1-\mu)} 10^{-5} (\%)$$

여기서, Δf_{pr} = 릴랙세이션에 의한 프리스트레스의 변화량

f_{pi} = 초기 프리스트레스 응력(5.6.7.3(1) 참조)

여기서 프리텐서닝 부재의 경우 정착장치의 활동에 의한 손실을 초기 프리스트레싱 응력에서 빼도 좋다.(5.6.7.4(1)① 긴장작업 시의 손실 참조)

t = 긴장 이후 경과 시간(시간)

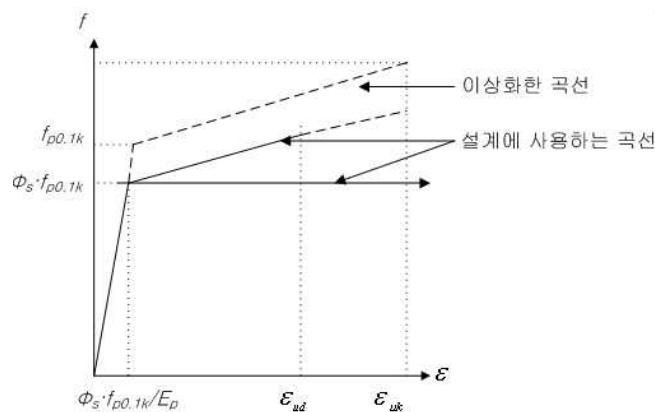
$\mu = \frac{f_{pi}}{f_{pu}}$, 여기서 f_{pu} 는 프리스트레싱 강재의 기준인장강도.

$\rho_{1,000}$ = 평균기온 20℃에서 긴장 이후 1,000시간이 경과하였을 때의 릴랙세이션 손실(%)

- 릴랙세이션 손실의 장기(최종)값은 500,000시간(약 57년)에 대하여 산정하여도 좋다.
- 릴랙세이션 손실은 강재의 온도에 매우 민감하다. 열처리를 하는 경우에는 해당 규정을 적용하여야 하며, 그렇지 않은 경우 강재의 온도가 30℃를 넘을 것으로 예상되면 시험에 의한 특별 검증이 수행되어야 한다.

(3) 설계 가정

- 구조해석은 프리스트레싱 강재의 공칭단면적 및 f_{py} , f_{pu} 및 ϵ_{uk} 의 값에 기초하여 수행하여야 한다.
- 강선 및 강봉에 대한 탄성계수의 설계값, E_p 은 200 GPa로 가정하여도 좋다. 실제값은 제작과정에 따라 195에서 210 GPa의 범위에 있을 수 있다.
- 스트랜드에 대하여 탄성계수의 설계값 E_p 를 200 GPa로 가정하여도 좋다. 실제값은 제작과정에 따라 185에서 205 GPa의 범위에 있을 수 있다.
- 설계 목적으로 사용되는 평균 밀도는 다음과 같이 가정하여도 좋다.
 - 강선 및 강연선에 대하여, $7,850 \text{ kg/m}^3$
 - 강봉에 대하여, $7,850 \text{ kg/m}^3$
- 설계 목적으로 사용되는 열팽창계수는 $12 \times 10^{-6} / ^\circ\text{C}$ 로 가정하여도 좋다. 이 값과 콘크리트 열팽창계수의 차이는 일반적으로 무시하여도 좋다.
- 위에 주어진 값들은 완성된 구조물 내에서 프리스트레싱 강재의 온도 범위가 -40°C 와 $+100^\circ\text{C}$ 사이에 있으면 유효한 것으로 가정해도 좋다.
- 강재 응력에 대한 설계값은 이상화된 응력-변형률 곡선을 프리스트레싱 강재에 대한 재료계수 ϕ_s 를 곱하여 구한다
- 단면 설계에서 프리스트레싱 긴장재의 응력-변형률 관계는 다음 중 하나로 가정하여도 좋다.
 - 항복 이후 변형률 한계 $\epsilon_{ud} = 0.9\epsilon_{uk}$ 인 경사 직선 부분으로 가정
 - 항복점 이후 변형률 한계가 없는 수평 직선 부분으로 가정



< 프리스트레싱 강재의 설계응력-변형률 관계 >

자. 강 교

1) 재 료

① 강 재

(1) 사용강재

- 구조용 강재는 아래표에 나타난 한국산업표준(이하 “KS”)에 적합한 것을 사용한다.

<구조용 강재의 규격 및 기호>

	규 격		강 재 기 호
구조용 강재	KS D 3503 ¹⁾	일반구조용 압연강재	SS400
	KS D 3515	용접구조용 압연강재	SM400, SM490, SM490Y SM520, SM570
	KS D 3529	용접구조용 내후성 열간압연강재	SMA400, SMA490, SMA570
	KS D 3868	교량구조용 압연강재	HSB500, HSB600, HSB800
	KS D 3566	일반구조용 탄소강관	STK400, STK490, STK500
	KS D 3568	일반구조용 각형강관	SPSR400, SPSR490
	KS D 3780	철탑용 고장력강 강관	STKT540, STKT590
	KS D 4108	용접구조용 원심력 주강관	SCW490-CF
	KS F 4602	강관말뚝	SKK400, SKK490
	KS F 4605	강관시트파일	SKY400, SKY490
	KS D 3530	일반구조용 경량형강	SSC400
	KS D 3558	일반구조용 용접경량 H형강	SWH400, SWH400L
	KS D 3602	강재갑판(데크플레이트)	SDP1, 2, 3,
	KS D 3858	냉간성형 강널말뚝	SPY345, SPY345W, SPY450, SPY345M
	KS F 4603	H형강 말뚝	SHP400W, SHP490W
	KS F 4604	열간압연 강널말뚝	SY295, SY390
	KS D 3542	고내후성 압연강재	SPA-H, SPA-C

주1) SS400의 교량적용은 비용접부재로 한정. 단, 판두께 22 mm 이하의 SS400을 가설자재로 사용하거나, 2차부재의 형강이나 박판으로서 SM재 입수가 곤란한 경우에는 용접성에 문제가 없음을 확인한 후 사용가능하다.

- 표면처리제품, 주단조품, 선재 및 선재2차제품은 아래표에 나타난 KS에 적합한 것을 사용한다.

< 표면처리제품, 주단조품, 선재 및 선재2차제품 강재의 규격 및 기호 >

강재의 종류	규 격		강 재 기 호
표면처리제품	KS D 3506	용융아연도금 강판 및 강대	SGH400, SGH440, SGH490, SGH540 SGC400, SGC440, SGC490, SGC570
주단조품	KS D 3752	기계구조용 탄소강재	SM35C, SM45C
	KS D 3710	탄소강 단강품	SF490A, SF540A
	KS D 4101	탄소강 주강품	SC450, SC480
	KS D 4102	구조용 고장력 탄소강 및 저합금강 주강품	SCMn1A, SCMn2A
	KS D 4106 ¹⁾	용접구조용 주강품	SCW410, SCW480
	KS D 4118	도로교량용 주강품	SCHB1, SCHB2, SCHB3
	KS D 4301	회주철품	GC250
	KS D 4302	구상 흑연주철품	GCD400, GCD450
선재 및 선재2차제품	KS D 3509	피아노선재	SWRS
	KS D 3510	경강선	SW-A, SW-B, SW-C
	KS D 3514	와이어 로프	-
	KS D 3556	피아노선	PW-1, PW-2, PW-3
	KS D 3559	경강선재	HSWR
	KS D 7002	PC 강선 및 PC 강연선	SWPC1, SWPD1, SWPC2, SWPD3, SWPC7, SWPC19
	KS D 3505	PC 강봉	SBPR 785/1030, SBPR 930/1080 SBPR 930/1180

주1) 주단조품 중 KS D 4106에 해당되는 SCW410, SCW480 강재는 용접하여 사용 가능하다. 그 외 주단조품을 용접하여 사용 하고자 할 경우, 사전에 용접성 검증이 필요하다.

- 강종은 판의 두께에 따라서 아래표를 기준으로 하여 선정하는 것을 원칙으로 한다. 단, 인장 또는 교번 응력을 받는 부재에 대해서는 상기표를 따른다.

< 판두께에 따른 강재종류 선정기준 >

판두께 (mm)		6	8	16	25	32	40	50	80	100
강종										
일반구조용 압연강재	SS400									
용접구조용 압연강재	SM400A									
	SM400B									
	SM400C									
	SM490A									
	SM490B									
	SM490C									
	SM490C-TMC									
	SM490YA									
	SM490YB									
	SM520B									
	SM520C									
	SM520C-TMC									
	SM570									
	SM570-TMC									
용접구조용 내후성열간 압연강재	SMA400A									
	SMA400B									
	SMA400C									
	SMA490A									
	SMA490B									
	SMA490C									
	SMA570									
교량구조용 압연강재	HSB500									
	HSB500L									
	HSB500W									
	HSB600									
	HSB600L									
	HSB600W									
	HSB800									
	HSB800L									

주1) 판두께가 8 mm 미만의 강재에 대해서는 도로교설계기준의 강바닥판 구조 세목에 따른다.

주2) 판두께 25 mm로 부터 32 mm 사이의 SM490YB는 진정강괴로 제조해야 한다.

(2) 집합재료

- 일반볼트, 고장력볼트, 기초볼트와 턴버클 등은 아래표에 나타난 KS에 적합한 것을 사용한다.

< 볼트, 고장력볼트 및 기초볼트 등의 제품 규격 >

번 호	명 칭	종 류
KS B 1002	육각볼트	보통형
KS B 1010	마찰집합용 고장력 육각볼트, 육각 너트, 평와서의 세트	F8T, F10(F8), F35 F10T, F10, F35 F13T, F13, F35
KS B 1012	육각너트	보통형
KS B 1016	기초볼트	J형, L형
KS B 1324	스프링 와셔	
KS B 1326	평와셔	

- 용접재료

용접재료는 아래표5에 나타난 KS에 적합한 것으로 하고, 모재의 재질 및 용접조건을 고려하여 적절히 선택한다.

< 용접재료 >

번 호	명 칭
KS D 3508	피복아크 용접봉 심선재
KS D 3550	피복아크 용접봉 심선
KS D 7004	연강용 피복아크 용접봉
KS D 7005	연강용 가스 용접봉
KS D 7006	고장력강용 피복아크 용접봉
KS D 7023	저온용 강용 피복아크 용접봉
KS D 7025	연강 및 고장력강용 마그용접 솔리드 와이어
KS D 7101	내후성강용 피복아크 용접봉
KS D 7102	탄소강 및 저합금강용 서브머지드 아크용접 플럭스
KS D 7103	탄소강 및 저합금강용 서브머지드 아크용접 와이어
KS D 7104	연강, 고장력강 및 저온용 강용 아크용접 플럭스 코아선
KS D 7105	일렉트로 가스 아크용접용 플럭스 코아선
KS D 7106	내후성강용 탄산가스 아크용접 솔리드 와이어
KS D 7109	내후성강용 탄산가스 아크용접 플럭스 충전 와이어

② 철근 및 콘크리트

철근 및 콘크리트품질은 “콘크리트구조설계기준”을 따른다.

③ 형상 및 치수

- (1) 구조용 강재의 형상, 치수 및 그 허용차와 관련하여 강재는 “도로교표준시방서”의 규정에 따른다.
- (2) 볼트, 고장력볼트, 기초볼트 및 턴버클 등 접합요소의 형상 및 치수는 상기표에 나타낸 KS의 규정에 적합한 것으로 한다.
- (3) 용접에 의한 조립재는 “도로교표준시방서”에서 규정하는 제품정밀도 기준에 적합한 형상 및 치수로 한다

④ 재료의 강도

(1) 강재의 강도

- 상기표에 나타낸 구조용 강재의 항복강도 F_y 및 인장강도 F_u 는 아래표 등에 나타낸 값으로 한다.
다만, 아래표 등에 항복강도 및 인장강도가 정의되지 아니한 강재는 상기표의 관련 KS 규격에 명시된 재료의 강도값을 사용한다.
- 볼트, 고장력볼트, 기초볼트 및 턴버클 등 접합요소의 형상 및 치수는 상기표에 나타낸 KS의 규정에 적합한 것으로 한다.

< 주요 구조용 강재의 재료강도(MPa) >

강도	강재 기호	SS400 SM400 SMA400	SM490 SMA490	SM520 SM490Y	SM570 SMA570
	판두께				
F_y	40mm 이하	235	315	355	450
	40mm 초과 75mm 이하	215	295	335	430
	75mm 초과 100mm이하	215	295	325	420
F_u	100mm이하	400	490	520 (490) ¹⁾	570

< 주요 구조용 강재의 재료강도(MPa)(계속) >

강도	강재기호 판두께	SM490C-TM C	SM520C-TM C	SM570TM C	HSB500	HSB600	HSB800
F_y	100mm이하	315	355	450	380	450	690 ²⁾
F_u	100mm이하	490	520	570	500	600	800 ²⁾

주1) SM490Y의 인장강도는 490 MPa

주2) HSB800의 경우 적용 판두께는 80mm 이하

< 강관용 강재의 재료강도(MPa) >

강재 기호		STK400 SKK400 SKY400	SPSR400	STK490 SKK490 SKY490 SCW490-CF	SPSR490	STK500	STKT540	STKT590
강도	F_y	235	245	315 (325, 295) ¹⁾	325	355	390	440
	F_u	400	400	490	490	500	540	590

주1) SCW490-CF는 판두께 40 mm 이하일 때 항복강도 325 MPa 이상, 40 mm 초과 60 mm 이하일 때 항복강도는 295 MPa 이상

< 경량 및 기타 구조용 강재의 재료강도(MPa) >

강재 기호		SSC400 SWH400 SWH400L SHP400W	SY295	SHP490W	SPY345 SPY345W SPY345M	SY390	SPY450	SPA-H	SPA-C	SDP1	SDP2	SDP3
강 도	F_y	245 (235) ¹⁾	295	325 (315) ²⁾	345	390	450	355	315	206	245	315
	F_u	400	490	490	450 (485) ³⁾	540	550	490 ⁴⁾	450	270	400	450

주1) 두께 16 mm 이상 SHP400W의 항복강도는 235 MPa 이상

주2) 두께 16 mm 이상 SHP490W의 항복강도는 315 MPa 이상

주3) SPY345M의 인장강도는 485 MPa

주4) 3 mm 미만의 SPA-H의 인장강도는 주문자 제조자 협정에 따라 510 MPa 이상 적용 가능

- 상기표에 나타난 표면처리제품, 주단조품, 선재 및 선재2차제품의 항복강도 F_y 및 인장강도 F_u 는 해당 KS 규격에 명시된 재료의 강도값을 사용한다. 특히, 주단조품의 경우 해당 KS 규격에서 명시하고 있는 열처리 조건에 따른 재료의 강도값을 사용해야 한다.

(2) 접합재료의 강도

- 고장력볼트의 재료강도는 아래표에 나타난 값으로 한다.

< 고장력볼트의 재료강도(MPa) >

강도 \ 등급	F8T	F10T	F13T
F_y	640	900	1170
F_u	800	1000	1300

- 볼트의 재료강도는 아래표와 같고, 표에서 규정하는 것 이외의 일반볼트에 대한 항복강도 및 인장강도는 “KS B 1002”에 정해진 항복강도 및 인장강도의 최소값으로 한다.

< 볼트의 재료강도(MPa) >

강종	SS400, SM400의 일반볼트
F_y	235
F_u	400

- 용접이음재료의 강도는 강재의 용접후 모재의 재료강도 이상을 확보한다.

(3) 철근 및 콘크리트의 강도

- 철근 및 콘크리트의 강도는 “콘크리트구조설계기준”을 따른다.

⑤ 물리상수

설계 계산에 사용되는 강재의 물리상수의 값은 아래표를 사용한다.

< 물리상수 >

종 류	물리상수의 값
강과 주강의 탄성계수(MPa)	205,000
PS강선, PS강연선, PS강봉의 탄성계수(MPa)	200,000
주철의 탄성계수(MPa)	100,000
강의 전단탄성계수(MPa)	79,000
강과 주강의 포아송비	0.30
주철의 포아송비	0.25
강의 열팽창계수(/°C)	1.2×10^{-5}

⑥ 기타 강재

(1) 핀, 롤러 및 록커

- 핀, 롤러 및 록커의 재료 강도는 해당 재료의 KS 규격에 따른다

(2) 스테드 전단연결재

- 스테드 전단연결재의 줄기 지름은 19 mm, 22 mm 및 25 mm를 표준으로 하며 재질은 KS B 1062(머리붙이 스테드)를 따른다. 스테드 전단연결재의 항복강도는 235 MPa 이상, 인장 강도는 400 MPa 이상으로 한다.

(3) 스테인레스 강재

- 스테인레스 강재는 KS D 3698(냉간압연 스테인레스 강판 및 강대), KS D 3705(열간압연 스테인레스 강판 및 강대), KS D 3706(스테인레스 강봉), KS D 3697(냉간압조용 스테인레스 강선) 등의 KS 규격에 따른다.

(4) 케이블

- 케이블로 사용되는 강재는 선재·선재 2차 제품의 관련 KS규격에 따른다.

자. 하부구조

1) 흙 물성값의 결정

① 지반조사

지반조사는 기초의 설계와 시공에 필요한 각 지층의 정보를 얻기 위해서 수행한다. 조사의 범위는 지반조건, 구조물의 종류, 그리고 시공 요구 조건들에 따라 결정하며, 지층의 성질과 종류, 암반의 형태, 흙과 암석의 공학적 성질, 액상화 가능성, 그리고 투수 특성 등 지하수 상태 등을 조사한다.

시추조사는 교각과 교대가 위치한 곳에서 실시한다. 지층의 종방향 및 횡방향 상태를 정확히 알기 위해서 충분히 많은 횡수로 가능한 깊은 심도까지 실시한다. 교각이나 기초의 폭이 30 m 미만일 경우는 해당 기초 1개소당 최소 1지점 이상의 조사를 실시하며, 교각이나 기초의 폭이 30 m 이상일 경우는 해당 기초 1개소당 최소 2지점 이상의 조사를 실시한다. 캡 없이 교각 기둥과 말뚝이 일체로 연결된 단일 현장타설말뚝의 경우는 각 말뚝 위치마다 조사를 실시해야 한다. 지층 조건이 일반적이지 않을 경우는 추가적인 조사가 필요하다. 지반조사를 수행해야 하는 깊이는 충분한 지지력을 발휘할 수 있는 확실한 지층이 존재하는 깊이까지, 또는 기초하중에 의해 증가하는 지중응력이 원지반의 유효상재하중의 10 % 보다 작도록 충분히 깊은 심도까지 조사하도록 한다. 만약 얕은 깊이에 기반암이 존재할 때는 최소한 기반암 속 3m 깊이까지, 또는 제안된 기초 깊이 중에서 더 깊은 곳까지 시추를 실시한다. 말뚝의 경우 선단 아래로 6m 이상까지 조사하며, 암반 근입 말뚝은 선단 아래로 3m 이상 코어를 채취하여야 한다. 시추에서 얻은 흙 시료는 참고 자료로 보관하거나 시험에 사용한다. 시추주상도에는 지층 위치, 관입시험결과, 지하수와 피압수, 그리고 시료를 채취한 곳의 위치 등을 자세하게 기록한다. 또한 지층 경계에 얇은 이질층(seams)이 존재할 수 있으므로 각별하게 주의하여야 한다. 시험 후 시추공과 관입 시험공은 지하수의 오염을 막기 위해서 적절하게 메워야 한다.

② 실내시험

(1) 일반사항

실내시험은 관련된 한국산업표준(KS) 또는 사용자가 제공하는 규정에 따라 수행하며 흙과 암석에 대한 시험이 포함된다.

(2) 토질시험

실내 암석시험에는 다음과 같은 시험들이 있다.

- 흙의 함수비 시험 - KS F 2306:2000
- 흙의 밀도 시험 - KS F 2308:2006
- 흙의 입도 시험 - KS F 2302:2002
- 흙의 액성한계·소성한계 시험 - KS F 2303:2000
- 압밀 배수 조건에서 흙의 직접전단시험 - KS F 2343:2007
- 흙의 일축압축강도 시험 - KS F 2314:2013
- 삼축압축시험에서 점성토의 비압밀, 비배수 강도 시험 - KS F 2346:2007
- 삼축압축시험에서 점성토의 압밀, 비배수 강도 시험 - ASTM D 4767-04, AASHTO T 297-94(07)
- 흙의 압밀 시험 - KS F 2316:2002
- 흙의 투수 시험 - KS F 2322:2000

(3) 암석시험

실내 암석시험에는 다음과 같은 시험들이 있다.

- 탄성계수시험 - ASTM D 3148-02
- 삼축압축시험 - ASTM D 2664-04, AASHTO T 226-90(08)
- 암석의 일축압축시험 - KS E 3033 : 2001
- 암석의 인장강도시험 - KS E 3032 : 2006

③ 현장시험

(1) 일반사항

현장시험은 설계 또는 분석을 목적으로 기초 지반의 흙이나 암반의 강도정수 및 변형계수를 얻기 위해 수행한다. 시험은 관련된 한국산업표준(KS) 또는 사용자가 제공하는 규정에 따라 수행하며, 흙과 암반에 대한 시험으로 나뉜다.

(2) 토질시험

현장 토질시험에는 다음과 같은 시험들이 있다.

- 표준관입시험 - KS F 2307:2007
- 콘관입시험 - KS F 2592:2004, ASTM D 5778-07
- 점성토의 현장 배인전단시험 - KS F 2342:2001
- 공내재하시험 - ASTM D 4719-07
- 평판재하시험 - KS F 2310:2000
- 우물시험 (현장투수시험) - ASTM D 4050-96(08)

(3) 현장암반시험

현장 암반시험에는 다음과 같은 시험들이 있다.

- 현장 일축압축시험에 의한 연약 암반의 변형 및 강도시험	- ASTM D 4555-10
- 불연속면의 직접전단강도 시험	- ASTM D 4554-02(06)
- 연성평판재하방법을 이용한 암체의 변형계수시험	- ASTM D 4395-08
- 방사상잭시험을 이용한 암체의 변형계수시험	- ASTM D 4506-08
- 강성평판재하방법을 이용한 암체의 변형계수시험	- ASTM D 4394-08
- 플랫폼(flatjack)방법을 이용한 응력 및 변형계수시험	- ASTM D 4729-08
- 수압할렬방법을 이용한 암반의 응력측정시험	- ASTM D 4645-08

④ 한계상태와 저항계수

(1) 일반사항

한계상태에 대한 규정은 상기 규정을 따르고, 이 장에서는 하부기초와 관련된 내용을 기술한다. 교대, 교각 및 옹벽의 설계는 사용한계상태에 대한 기준과 극한한계상태에 대한 기준을 만족해야 한다. 교대, 교각 및 옹벽은 모든 활하중과 고정하중을 포함한 횡토압과 수압, 옹벽의 자중, 온도 및 수축 효과, 그리고 지진하중에 대하여 저항할 수 있도록 설계한다.

옹벽은 재료의 약화, 침투, 누설전류 및 기타 잠재적으로 악영향을 미치는 환경 요인들의 장기적 영향을 고려하여 전체 사용기간에 대해 설계한다. 영구 옹벽은 최소 75년의 사용기간에 대하여 설계한다. 사용기간이 36개월 이하인 옹벽은 임시구조물로 설계할 수 있다. 교대나 빌딩, 중요 시설 등 성능저하나 파괴 발생 시 그 파급효과가 심각한 구조물을 지지하는 옹벽의 경우 더 높은 안전 수준이나 장기 사용기간(즉, 100년)을 적용하는 것이 적합하다. 영구구조물은 심미적으로 아름답고 사용기간 내에 보수하지 않도록 설계한다.

(2) 사용한계상태

사용한계상태의 하부기초 설계 시 다음 사항들을 고려한다.

- 침하량
- 횡방향 변위량
- 지지력
- 전체 안정성

침하량은 주행성(rideability)과 경제성을 고려하여 결정한다. 토사면(earth slope)의 전체 안정성에 대한 평가는 기초의 유무와 관계없이 사용하중조합-I 과 그에 적합한 저항계수에 대해서 검토한다.

교대, 교각 및 옹벽에서의 과도한 변위, 전체 안정성에 대한 검토는 사용한계상태에서 검토한다. 옹벽에 대한 허용 연직/수평 변위 기준은 옹벽의 기능, 형태, 사용기간 그리고 옹벽의 과도한 변위가 옹벽의 벽체 및 인접구조물에 미치는 영향에 근거하여 결정한다. 전체 안정성은 한계평형해석으로써 평가할 수 있다.

(3) 극한한계상태

극한한계상태의 기초 설계 시 다음 사항들을 고려한다.

- 지지력
- 접지압
- 기초 저면의 활동
- 횡방향 지지력
- 구조적인 파괴

기초는 저항계수를 곱한 지지력이 3장에 규정된 하중계수를 곱한 하중보다 작지 않도록 설계한다.

극한한계상태의 교대와 옹벽을 설계할 때 다음 사항들을 고려한다.

- 지지력
- 횡방향 활동
- 저면 지반의 접지압
- 앵커나 보강재의 인발
- 구조적인 파괴

(4) 하중조합과 하중계수

교대, 교각 및 옹벽과 그 기초 그리고 기타 지보재들은 모든 적용 가능한 하중조합에 대해 설계한다.

(5) 저항계수

기초 종류에 따른 극한한계상태의 저항계수는 지역적으로 규정된 값이 없는 아래표 등에 제시된 값을 사용한다. 사용한계상태에 대한 저항계수는 1.0을 적용한다. 표에 명시하였으나 본문에 제시되지 않은 식들은 해당 문헌을 참조한다.

엄지말뚝, 연속식 말뚝, 슬러리 트렌치 콘크리트 벽체 등의 연직 부재는 지지력 예측 시 규정에 맞게 확대기초 또는 깊은기초로 적용한다. 임시 구조물에 대해서는 규정된 값보다 큰 저항계수 값을 적용할 수 있다.

< 확대기초의 극한한계상태에 대한 저항계수 >

방법 / 흙 / 조건			저항계수
지지력	ϕ_b	이론적방법(Munfakh 등, 2001), 점성토	0.50
		이론적방법(Munfakh 등, 2001), 사질토, CPT 사용	0.50
		이론적방법(Munfakh 등, 2001), 사질토, SPT 사용	0.45
		반경험적방법(Meyerhof, 1957), 모든 지반	0.45
		암반위에 설치된 기초	0.45
		평판재하시험	0.55
활동	ϕ_r	사질토 위에 설치된 프리캐스트 콘크리트	0.90
		사질토 위에 설치된 현장타설 콘크리트	0.80
		점성토 위에 설치된 프리캐스트 콘크리트 또는 현장타설 콘크리트	0.85
		흙 위에 흙이 존재하는 경우	0.90
	ϕ_{ep}	활동에 저항하는 수동토압	0.50

< 축하중을 받는 타입말뚝의 극한한계상태에 대한 저항계수 >

조건 / 지지력 결정 방법		저항계수
외말뚝의 연직압축저항 -동역학적 해석법과 정재하시험, ϕ_{dyn}	정재하시험에 의해 항타관리기준이 검증된 경우. 동재하시험이나 보정된 파동방정식 또는 재하시험에 사용된 해머의 최소 항타저항으로서 항타관리를 수행함	아래의 표 참조
	교각 당 한개 이상 또는 표 B에서 제시된 횟수 이상의 말뚝에 대해서 초기 재항타시 동재하시험의 결과를 신호분석해석을 이용하여 항타관리기 준을 설정한 경우. 잔여 말뚝은 상기 설정된 항타관리기준이나 동재하시험 으로 항타관리를 수행함	0.65
	말뚝의 응력과 측정 없이 파동방정식해석	0.40
	FHWA 수정 Gates 공식	0.40
	Engineering News Record 공식	0.10

< 현장에서 수행하는 정재하시험 횟수와 저항계수의 관계 >
(Paikowsky 등, 2004)

현장 정재하시험 수행횟수	저항계수, ϕ		
	현장 변동성		
	낮음*	보통*	높음*
1	0.80	0.70	0.55
2	0.90	0.75	0.65
3	0.90	0.85	0.75
≥4	0.90	0.90	0.80

* : 변동계수(COV, coefficient of variation)의 값으로써 아래와 같이 구분됨.

- i) COV < 25 % : 낮음
- ii) 25 % ≤ COV < 40 % : 보통
- iii) COV ≥ 40 % : 높음

< 현장에서 수행해야 하는 동재하시험 횟수(Paikowsky 등, 2004) >

현장 변동성	낮음*	보통*	높음*
현장내의 말뚝 수	신호분석해석을 포함한 동재하시험 수행 횟수(초기 재항타)		
≤15	3	4	6
16~25	3	5	8
26~50	4	6	9
51~100	4	7	10
101~500	4	7	12
>500	4	7	12

* : 변동계수(COV, coefficient of variation)의 값으로써 아래와 같이 구분됨.

- i) COV < 25 % : 낮음
- ii) 25 % ≤ COV < 40 % : 보통
- iii) COV ≥ 40 % : 높음

< 축하중을 받는 타입말뚝의 극한한계상태에 대한 저항계수(계속) >

조건 / 지지력결정 방법		저항계수
외말뚝의 연직압축저항력- 정역학적 해석법과 정재하시험, ϕ_{stat}	주면마찰력과 선단지지: 점성토와 혼합토	
	α 방법 (Tomlinson, 1987; Skempton, 1951)	0.35
	β 방법 (Esrig과 Kirby, 1979; Skempton, 1951)	0.25
	λ 방법 (Vijayvergiya와 Focht, 1972; Skempton, 1951)	0.40
	정역학적 저항력공식 (한국지반공학회, 2009): 선단부 SPT N 값 50 미만	0.37
	정역학적 저항력공식 (한국지반공학회, 2009): 선단부 SPT N 값 50 이상	0.35
	주면마찰력과 선단지지: 사질토	
	Nordlund/Thurman 방법 (Hannigan 등, 2005)	0.45
	SPT 방법 (Meyerhof)	0.30
	SPT 방법 (한국지반공학회, 2009): 선단부 SPT N 값 50 미만	0.38
	SPT 방법 (한국지반공학회, 2009): 선단부 SPT N 값 50 이상	0.29
	CPT 방법 (Schmertmann)	0.50
	암반에 선단근입된 경우(캐나다 지반공학회, 1985)	0.45
블록파괴, ϕ_{bl}	점성토	0.60
외말뚝의 인발저항력, ϕ_u	Nordlund 방법	0.35
	α 방법	0.25
	β 방법	0.20
	λ 방법	0.30
	SPT 방법	0.25
	CPT 방법	0.40
	재하시험	0.60
무리말뚝의 인발저항력, ϕ_{ug}	사질토와 점성토	0.50
외말뚝 또는 무리말뚝의 횡방향 저항	모든 토질과 암반	1.0
구조한계상태	강관말뚝 (6.5.4.2 참조)	
	콘크리트 말뚝 (5.2.3.2 참조)	
	본 한계상태설계법에는 목교편 생략	
말뚝의 항타 관입성 분석, ϕ_{da}	강관말뚝 (6.5.4.2 참조)	
	콘크리트 말뚝 (5.2.3.2 참조)	

< 축하중을 받는 현장타설말뚝의 극한한계상태에 대한 저항계수 >

방법/흙/조건			저항계수
외말뚝의 연직압축 저항, ϕ_{stat}	점성토의 주면마찰력	α 방법(O'Neill과 Reese, 1999)	0.45
	점성토의 선단지지력	전응력(O'Neill과 Reese, 1999)	0.40
	사질토의 주면마찰력	β 방법(O'Neill과 Reese, 1999)	0.55
	사질토의 선단지지력	O'Neill과 Reese (1999)	0.50
	IGM의 주면마찰력	O'Neill과 Reese (1999)	0.60
	IGM의 선단지지력	O'Neill과 Reese (1999)	0.55
	암반의 주면마찰력	Horvath와 Kenney (1979) O'Neill과 Reese (1999) Carter와 Kulhawy (1988)	0.55 0.55 0.50
	암반의 선단지지력	캐나다 지반공학회 (1985) 프레셔미터 시험법 (캐나다 지반공학회, 1985) O'Neill과 Reese (1999)	0.50
	암반의 주면마찰력과 선단지지력	Carter와 Kulhawy (1988)	0.70
		AASHTO(1996)	0.51
외말뚝의 인발저항력, ϕ_u	점성토	α 방법(O'Neill과 Reese, 1999)	0.35
	사질토	β 방법(O'Neill과 Reese, 1999)	0.45
	암반	Horvath와 Kenney (1979) Carter와 Kulhawy (1988)	0.40
무리말뚝의 인발저항력	사질토와 점성토		0.45
블록파괴, ϕ_b	점성토		0.55
외말뚝 또는 무리 말뚝의 횡방향 저항	모든 재료		1.0
정재하시험(압축), ϕ_{load}	모든 재료		단, 0.70보다 크지 않아야 함
정재하시험(인발), ϕ_{upload}	모든 재료		0.60

< 영구 옹벽의 저항계수 >

옹벽 형식과 조건		저항계수
앵커지지 옹벽		
연직부재의 지지력		상기표 참조
연직부재의 수동저항력		1.00
앵커의 인발저항력	• 사질토	0.65
	• 점성토	0.70
	• 암반	0.50
앵커의 인발저항력	• 검증시험 수행한 곳	1.0
앵커 인장재의 인장저항력	• 연강 (e.g. ASTM A 615)	0.90
	• 고강도 강재 (e.g. ASTM A 722)	0.80
수직부재의 휨 능력		0.90
보강토 옹벽		
지지력		상기표 참조
활동		상기표 참조
금속 보강재와 연결부의 인발저항력	띠 보강재	0.75
	• 정재하	1.00
	• 복합 정재하/지진 하중	
	격자 보강재	
화학섬유 보강재와 연결부의 인발저항력	• 정재하	0.65
	• 복합 정재하/지진 하중	0.85
	• 정재하	0.90
	• 복합 정재하/지진 하중	1.20
인장보강재의 인발저항력	• 정재하	0.90
	• 복합 정재하/지진 하중	1.20
기성 모듈식 옹벽		
지지력		상기 조항 참조
활동		상기 조항 참조
수동저항력		상기 조항 참조

(6) 극단상황한계상태

기초, 교대, 교각 및 옹벽구조물과 그 기초, 기타 지보재들은 규정에 제시된 적용 가능한 모든 하중 조합들을 검토해야 한다. 별도의 규정이 없는 한 극단상황한계상태에 대한 저항계수는 1.0의 값을 적용할 수 있다.

차. 내진설계

1) 내진설계의 기본방침

① 기본개념

이 설계기준은 건설교통부의 연구과제 “내진설계기준연구(II)”(1997. 12.)에서 제시된 내진설계성능기준 및 기타 연구결과 중 현재 수준에서 인정할 수 있는 일부 규정을 기존 설계기준의 체계에 맞도록 채택하여 제정되었다. 따라서 현재의 설계기준은 다음의 기본개념에 기초를 두고 있다.

- (1) 인명피해를 최소화 한다.
- (2) 지진 시 교량 부재들의 부분적인 피해는 허용하나 전체적인 붕괴는 방지한다.
- (3) 지진 시 가능한 한 교량의 기본 기능은 발휘할 수 있게 한다.
- (4) 교량의 정상수명 기간 내에 설계지진력이 발생할 가능성은 희박하다.
- (5) 설계기준은 남한 전역에 적용될 수 있다.
- (6) 이 규정을 따르지 않더라도 창의력을 발휘하여 보다 발전된 설계를 할 경우에는 이를 인정한다.

이러한 기본 개념을 구현하기 위해서는 낙교방지가 확보되어야 하며, 낙교방지는 가능하면 교각의 연성거동에 의한 연성파괴메커니즘을 유도하여 확보하고, 그렇지 않은 경우 낙교방지 대책(전단키, 변위구속장치 등)을 제시하여 확보하여야 한다. 또한, 필요한 경우 지진격리 시스템을 설치할 수 있다.

② 품질보증 요건

내진설계에 관한 품질보증 요건은 도로설계기준에 준한다.

③ 품질보증 요건

내진설계에 관한 품질보증 요건은 도로설계기준에 준한다.

④ 지진응답 계측

(1) 일반사항

내진 I 등급교와 내진 II 등급교에 대해서는 유지관리, 내진설계기술 개발 및 개선에 필요한 자료 확보를 위하여 관할기관은 지진계와 가속도계를 설치하고 운영하도록 요구할 수 있다.

(2) 계측기기의 설치와 관리

교량의 지진응답을 계측하기 위한 계측기기의 설치 위치와 종류, 개수와 관리는 이 설계기준의 목적을 달성할 수 있도록 결정되어야 한다.

2) 설계 일반사항

① 설계지반운동

(1) 설계지반운동

- 설계지반운동은 부지 정지작업이 완료된 지표면에서의 자유장 운동으로 정의한다.
- 국지적인 토질조건, 지질조건과 지표 및 지하 지형이 지반운동에 미치는 영향이 고려되어야 한다.
- 설계지반운동은 흔들림의 세기, 주파수 내용 및 지속시간의 세 가지 측면에서 그 특성이 잘 정의되어야 한다.

- 설계지반운동은 수평 2축 방향 성분으로 정의되며 그 세기와 특성은 동일하다고 가정할 수 있다.
- 모든 점에서 똑같이 가진하는 것이 합리적일 수 없는 특징을 갖는 교량 건설부지에 대해서는 지반운동의 공간적 변화모델을 사용해야 한다.

(2) 가속도계수

- 지진재해도 해석결과에 근거하여 우리나라의 지진구역을 표 8.5.1과 같이 설정한다. 각 지진구역에서의 평균재현주기 500년 지진지반운동에 해당하는 지진구역계수는 구역 I에서는 0.11, 구역 II에서는 0.07이다.
- 평균재현주기별 최대유효지반가속도의 비를 의미하는 위험도계수는 아래표와 같다. 이 표에서 기준은 평균재현주기 500년 지진이다.
- 교량이 위치할 부지에 대한 지진지반운동의 가속도계수 A는 8.5.2에서 규정된 내진등급별 설계지진의 재현주기에 해당되는 위험도계수를 지진구역에 따른 지진구역계수에 곱하여 계산한다.

< 지진구역 구분 >

지진구역	행정구역 ⁽⁵⁾	
I	시	서울특별시, 인천광역시, 대전광역시, 부산광역시, 대구광역시, 울산광역시, 광주광역시
	도	경기도, 강원도 남부 ⁽¹⁾ , 충청북도, 충청남도, 경상북도, 경상남도, 전라북도, 전라남도 북동부 ⁽²⁾
II	도	강원도 북부 ⁽³⁾ , 전라남도 남서부 ⁽⁴⁾ , 제주도

주 : (1) 강원도 남부(군, 시) : 영월, 정선, 삼척시, 강릉시, 동해시, 원주시, 태백시
 (2) 전라남도 북동부(군, 시) : 장성, 담양, 곡성, 구례, 장흥, 보성, 화순, 광양시, 나주시, 여수시, 순천시
 (3) 강원도 북부(군, 시) : 홍천, 철원, 화천, 횡성, 평창, 양구, 인제, 고성, 양양, 춘천시, 속초시
 (4) 전라남도 남서부(군, 시) : 무안, 신안, 완도, 영광, 진도, 해남, 영암, 강진, 고흥, 함평, 목포시
 (5) 행정구역의 경계를 통과하는 교량의 경우에는 구역계수가 큰 값을 적용한다.

< 지진구역계수 (재현주기 500년에 해당) >

지진구역	I	II
구역계수	0.11	0.07

< 위험도계수 >

재현주기 (년)	500	1000
위험도계수, I	1	1.4

② 내진등급과 설계지진수준

- (1) 교량의 내진등급은 표 8.5.4와 같이 교량의 중요도에 따라서 내진I등급과 내진II등급으로 분류한다. 단, 교량의 관할기관에서 교량의 내진등급을 별도로 정할 수 있다.
- (2) 교량은 아래표에서 내진등급별로 규정된 평균재현주기를 갖는 설계지진에 대하여 설계되어야 한다.

< 도로교의 내진등급과 설계지진 >

내진등급	교 량	설계지진의 평균재현주기
내진I등급교	- 고속도로, 자동차전용도로, 특별시도, 광역시도 또는 일반국도상의 교량 - 지방도, 시도 및 군도 중 지역의 방재계획상 필요한 도로에 건설된 교량, 해당도로의 일일계획교통량을 기준으로 판단했을 때 중요한 교량 - 내진I등급교가 건설되는 도로 위를 넘어가는 고가교량	1000년
내진II등급교	내진I등급교에 속하지 않는 교량	500년

③ 지반의 분류

(1) 지반의 영향은 교량의 지진하중을 결정하는데 고려되어야 한다. 아래표5에 명시된 지반계수 S는 표 아래표에서 정의된 지반종류에 근거를 두고 있다.

< 지반계수 >

지반계수	지반종류			
	I	II	III	IV
S	1.0	1.2	1.5	2.0

< 지반의 분류 >

지반종류	지반종류의 호칭	지표면 아래 30 m 토층에 대한 평균값		
		전단파속도(m/s)	표준관입시험(N치 ⁽¹⁾)	비배수전단강도(kPa)
I	경암지반 보통암지반	760 이상	-	-
II	매우 조밀한 토사지반 또는 연암지반	360에서 760	> 50	> 100
III	단단한 토사지반	180에서 360	15에서 50	50에서 100
IV	연약한 토사지반	180미만	< 15	< 50
V	부지 고유의 특성평가가 요구되는 지반			

주: (1) 비점착성 토층만을 고려한 평균 N치

- 지반종류 V는 부지의 특성 조사가 요구되는 다음 경우에 속하는 지반으로서, 전문가가 작성한 부지중속 설계응답스펙트럼을 사용하여야 한다.
- 액상화가 일어날 수 있는 흙, 키클레이와 매우 민감한 점토, 붕괴될 정도로 결합력이 약한 붕괴성 흙과 같이 지진하중 작용 시 잠재적인 파괴나 붕괴에 취약한 지반
- 이탄 또는 유기성이 매우 높은 점토지반
- 매우 높은 소성을 갖은 점토지반
- 층이 매우 두꺼우며 연약하거나 중간 정도로 단단한 점토

④ 응답수정계수

- (1) 내진설계를 위해 추가로 규정한 설계조건과 소성힌지구역에 관련된 모든 설계요건을 충족시키는 경우, 교량의 각 부재와 연결부분에 대한 설계지진력은 규정된 탄성지진력을 아래표의 응답수정계수로 나눈 값으로 한다. 다만 하부구조의 경우 축방향력과 전단력은 응답수정계수로 나누지 않는다.
- (2) 철근콘크리트 기둥형식의 교각(단일기둥, 다주가구)과 말뚝가구의 소성힌지구역에 정한 심부구속철근량을 배근하지 않는 경우에는 도로교설계기준(8.10.6)에 따라 설계하여야 하며, 아래표의 하부구조에 대한 응답수정계수는 적용하지 않는다. 이때 철근콘크리트 기둥형식의 교각과 말뚝가구는 심부구속철근량을 제외한 모든 설계요건을 만족시켜야 하며, 기초와 연결부분은 도로교설계기준(8.6.7.1(4)와 8.10.2.5)에 따라 설계하여야 한다.
- (3) 응답수정계수 R 은 하부구조의 양 직교축방향에 대해 모두 적용한다.
- (4) 벽식교각의 약축방향은 도로교설계기준(8.10)의 기둥규정을 적용하여 설계할 수 있다. 이때 응답수정계수 R 은 단일 기둥의 값을 적용할 수 있다.

< 응답수정계수, R >

하 부 구 조	R	연 결 부 분 ⁽¹⁾	R
벽식 교각	2	상부구조와 교대	0.8
철근콘크리트 말뚝 가구 (Bent)			
1. 수직말뚝만 사용한 경우	3	상부구조의 한 지간내의 신축이음부	0.8
2. 한 개 이상의 경사말뚝을 사용한 경우	2		
단일 기둥	3	기둥, 교각 또는 말뚝 가구와 캡빔 또는 상부구조	1.0
강재 또는 합성강재와 콘크리트 말뚝 가구			
1. 수직말뚝만 사용한 경우	5	기둥 또는 교각과 기초	1.0
2. 한 개 이상의 경사말뚝을 사용한 경우	3		
다주 가구	5		

주: (1) 연결부분은 부재간에 전단력과 압축력을 전달하는 기구를 의미하며, 교량받침과 전단키 등이 이에 포함된다. 이 때, 응답수정계수는 구속된 방향으로 작용하는 탄성지진력에 대해서만 적용된다.

3) 해석 및 설계에 대한 규정

① 일반사항

- (1) 탄성지진력은 도로교설계기준(8.7)에 규정한 값으로 한다.
- (2) 기초 및 교대의 설계조건과 강교 및 콘크리트의 내진설계 추가 요구조건은 도로교설계기준(8.8, 8.9, 8.10)에 따른다.
- (3) 교량의 내진설계절차는 모든 내진등급의 교량에 대하여 동일하게 적용한다. 다만 단경간 교에 대한 내진설계는 도로교설계기준(8.6.5과 8.6.8)에 따른다. 또한 지진구역 II에 위치하는 내진II등급교의 내진설계는 도로교설계기준(8.6.6과 8.6.8)에 의해서 수행될 수 있다.

② 해석방법

- (1) 교량의 지진해석방법은 도로교설계기준(8.7)에서 규정된 단일모드스펙트럼해석법을 사용하는 것을 기본으로 한다.
- (2) 정밀한 해석을 요한다고 판단되는 교량에 대해서는 다중모드스펙트럼해석법 또는 발주자가 인정하는 검증된 정밀 해석법을 사용할 수 있다.
- (3) 단경간교 및 지진구역 II에 위치하는 내진II등급교는 상세한 지진해석을 할 필요가 없다.

③ 해석방법

- (1) 탄성력과 탄성변위는 도로교설계기준(8.6.2)에 규정한 해석방법을 사용하여 두 개의 직교축에 대하여 독립적으로 해석하고 도로교설계기준(8.6.4)에 규정한 방법으로 조합하여야 한다.
- (2) 두 개의 직교축은 교량의 종방향축과 횡방향축으로 하는 것이 표준적이지만 설계자가 임의로 정할 수 있다. 곡선교는 양측 교대를 연결하는 현을 종방향으로 정할 수 있다.

④ 부재의 각각의 주축에 대한 설계지진력은 도로교설계기준(8.6.3)에 규정한 방법으로 구한 지진력을 다음과 같이 조합하여 사용한다.

하중경우 1 : 종방향축의 해석으로부터 구한 탄성지진력(절대값)에 횡방향축의 해석으로부터 구한 탄성지진력(절대값)의 30 %를 합한 경우

하중경우 2 : 횡방향축의 해석으로부터 구한 탄성지진력(절대값)에 종방향축의 해석으로부터 구한 탄성지진력(절대값)의 30 %를 합한 경우

⑤ 단경간교의 설계규정

- (1) 상부구조와 교대 사이의 연결부에 대하여 고정하중반력에 도로교설계기준(8.5.1.2)에서 규정된 가속도계수와 8.5.3에서 규정된 지반계수를 곱한 값의 수평지진력이 작용한다고 보고 종방향 및 횡방향에 대하여 안전하도록 설계하여야 한다.
- (2) 낙교방지를 위한 최소받침지지길이는 도로교설계기준(8.6.8)에 규정한 값으로 한다.

⑥ 지진구역 II에 위치하는 내진II등급교의 설계지진력

- (1) 지진구역 II에 위치하는 내진II등급교에서 상부구조와 하부구조를 연결하는 교량받침이나 기계장치는 고정하중의 20 %에 해당되는 수평지진력이 구속방향으로 작용한다고 보고 이에 저항하도록 설계하여야 한다.
- (2) 종방향으로 구속되어 있을 경우 종방향의 수평지진력에 사용되는 고정하중은 상부구조의 각 세그먼트의 자중으로 정의된다.
- (3) 횡방향으로 구속되어 있을 경우 횡방향의 수평지진력에 사용되는 고정하중은 그 교량받침에서의 고정하중 반력으로 정의된다.

⑦ 설계지진력

(1) 구조부재 및 연결부의 설계지진력

- 이 절에서 구하는 설계지진력은 다음의 각 경우에 대하여 적용한다.
 - 상부구조, 상부구조의 신축이음 및 상부구조와 하부구조상단 사이의 연결부
 - 하부구조 상단으로부터 기둥이나 교각의 하단까지(단 후텁, 말뚝머리 및 말뚝은 포함하지 않는다.)
 - 상부구조와 교대의 연결요소
- 상기항의 설계지진력은 도로교설계기준(8.6.4)의 하중경우 1과 하중경우 2로부터 구한 탄성지진력을 도로교설계기준(8.5.4)에 규정한 응답수정계수 R 로 나눈 값으로 한다. 철근콘크리트 기둥형식의 교각(단일기둥, 다주가구, 말뚝가구)을 도로교설계기준(8.10.6)에 따라 설계하는 경우에는 이 항에 따라 기둥의 설계지진력을 결정할 필요가 없다.
- 상기항의 각 설계지진력을 다른 설계력과 함께 상기 <하중계수와 하중조합>에 따라 최대하중을 구한다. 이때 설계지진력의 부호는 양 또는 음 중 불리한 경우를 취한다.
- 도로교설계기준(표 8.5.7)의 응답수정계수가 적용되지 않은 경우, 교각과 상부구조 또는 하부구조와의 연결부분의 설계지진력은 도로교설계기준(8.10.2.5)에 따라 결정된 교각의 최대소성힌지력과 응답수정계수를 적용하지 않은 탄성지진력 중 작은 값으로 한다.

(2) 기초의 설계지진력

- 확대기초, 말뚝머리 및 말뚝을 포함하는 기초의 설계지진력은 다음 중 하나의 방법으로 결정한다.
 - 기초의 설계지진력은 도로교설계기준(8.6.4)의 하중경우 1과 하중경우 2로부터 구한 탄성지진력을 도로교설계기준(8.5.4)에 따라 하부구조(기둥 또는 교각)에 적용한 응답수정계수 R 값의 1/2로 나눈 값으로 한다. 단, 이 규정은 탄성지진모멘트를 8.5.4의 해당 응답수정계수 R 값으로 나눈 소성설계모멘트가 기둥 또는 교각의 휨설계강도를 도로교설계기준(8.10.2.5(5) 식 (8.10.3))의 휨 초과강도계수로 나눈 값 이상인 경우에 적용하여야 한다. 말뚝가구의 설계지진력은 탄성지진력을 해당 구조의 응답수정계수 R 로 나눈 값으로 한다.
 - 기초의 설계지진력은 도로교설계기준(8.10.2.5)에 따라 결정된 교각의 최대 소성힌지력과 응답수정계수를 적용하지 않은 탄성지진력 중 작은 값으로 한다.
- 상기항의 각 설계지진력은 도로교설계기준(8.6.7.1(3))에 따른다.
- 기초의 각 요소에서 단면의 설계강도는 도로교설계기준 설계일반사항의 강도설계법 하중조합에서 지진하중이 포함된 하중조합의 모든 종류의 하중에 하중계수 1.0을 사용하여 구한 소요강도 이상이어야 하며, 도로교설계기준(8.8)의 설계규정을 만족하여야 한다.

(3) 교대 및 옹벽

- 상부구조와 교대의 연결부(받침, 전단연결재 등)는 도로교설계기준(8.6.7.1)의 설계지진력에 저항하도록 설계하여야 한다.
- 교대는 도로교설계기준(8.8.3)의 규정에 따라 설계하여야 한다.

카. 신축이음, 받침 및 방호울타리

1) 신축이음

① 요구사항

(1) 일반사항

신축이음을 선정하고 배치할 때에는 온도변화 및 시간 의존적 원인에 의한 교량 상하 부구조의 각종 변형을 수용하여 교량 기능을 보장하여야 하고 차량 및 이륜 자동차, 원동기, 자전거 등의 통행에 지장이 없도록 하여야 한다.

신축이음은 사용한계상태 및 극한한계상태에서 하중을 충분히 지지할 수 있어야 하고, 상하 부구조의 회전 및 이동을 자유롭게 수용해야 한다. 또한 피로한계상태에 대한 요구조건을 만족하여 충분한 내구성을 가지도록 설계되어야 한다. 대부분의 신축이음은 방수기능이 필수적으로 요구되고 있는데 이러한 신축이음은 내구연한동안 누수가 발생하지 않도록 설계되어야 한다. 신축이음 내구연한이 교량 공용수명보다 작은 경우에는 상부구조에의 영향을 최소화하는 교체방법을 제시하여야 한다. 또한 신축이음 내구연한동안 유지관리나 교체가 필요한 부품들에 대한 작업 방법들을 제시하여야 한다.

신축이음에 발생하는 하중은 신축이음 구조형상과 각 요소들의 강성, 제작 및 시공 오차에 따라 달라진다. 각 요소들에 대한 설계하중 계산 시 이러한 영향들을 합리적으로 고려하여야 한다.

(2) 구조설계

신축이음의 허용 신축량과 극한 신축량은 발생 가능한 모든 하중들의 조합들 중에서 가장 불리한 경우에 대하여 각각 계산하여야 한다. 신축이음장치 본체와 그 지지부는 최대 신축하였을 때 계수 하중에 안전하도록 설계하여야 한다. 여기서, 재료계수는 강교편에 규정된 적절한 값을 사용할 수 있고 하중계수와 하중 조합은 “하중”편을 참조한다.

눈이 많이 내리는 지역에서는 신축이음 연결부 및 앵커는 제설기에 의해 신축이음에 가해질 수 있는 수평하중에 저항하도록 설계하여야 한다.

(3) 형 상

신축이음 이동방향은 이동이 구속되거나 또한 받침에 불리한 하중이 작용하지 않도록, 받침과 연계하여 작동할 수 있는 형상으로 설계되어야 한다. 그리고 차량, 원동기 및 자전거 등의 바퀴와 보행자가 미끄러지거나 빠지지 않는 형상을 갖도록 해야 한다.

(4) 재 료

재료는 온도나 화학적으로 적합한 것을 선정하여야 한다. 재질적 차이가 있는 곳에서의 접촉면은 완전하게 제기능을 발휘할 수 있도록 처리하여야 한다.

탄성체를 제외한 다른 재료들은 50년 이상의 사용수명을 가지고 있어야 한다. 신축이음 봉함재에 사용되는 탄성체와 물받이는 15년 이상의 사용수명을 가져야 한다.

차륜을 접촉하는 신축이음은 미끄럼이 발생하지 않도록 해야 하며 모든 부품은 마모와 차량의 충격에 견딜 수 있어야 한다.

융빙제에 노출되는 신축이음의 경우, 고장력 볼트를 제외한 나머지 부분은 도장 처리를 실시하거나 스테인레스 강재 등 내부식성 재료로 만들어져야 한다.

(5) 유지관리 및 교체

신축이음은 교량 설계수명동안 유지관리가 최소화가 되도록 설계하여야 한다. 바닥판 하부에서 신축이음에 접근이 가능하도록 유지관리를 위한 충분한 공간이 확보되어야 한다.

부분 또는 전면 교체를 고려하여 설계할 경우에는 구체적인 교체 방법을 제시해야 한다. 탄성 부품 등 소모성 부품은 교체가 가능해야 한다. 그리고 도로 포장의 덧씌우기를 고려하여 수직방향으로 높이 조절이 가능하도록 설계되어야 한다.

② 선정 및 위치

교량 구조물에서 신축이음 수는 최소화하도록 하고 교량 종방향 구배를 고려하여 곡선부 최고점에 설치하는 것이 바람직하다.

⑧ 설 계

(1) 설계 이동량 계산 및 허용 틈새 간격

신축이음의 이동량은 발생 가능한 모든 하중들의 조합들 중에서 가장 불리한 경우에 대하여 “하중”편에서 규정한 극한한계상태 하중조합을 사용하여 계산하여야 한다.

각종 이동량 및 시공 여유량 등을 모두 고려하여 차량 진행방향으로 산정한 신축이음 노면 최대 틈새 간격(W , mm)은 다음을 만족하여야 한다.

– 틈새가 하나인 경우(for single gap):

$$W \leq 100 \text{ mm}$$

– 틈새가 여러 개인 모듈 형식(for multiple modular gaps):

$$W \leq 80 \text{ mm}$$

강교량인 경우 노면 틈새 간격은 계수하중을 고려한 극한 이동 상태에서 최소 25 mm 이상이어야 한다. 콘크리트교량인 경우 크리프 및 건조수축 변형을 감안하여 초기에 일시적으로 최소 틈새 간격이 25 mm 보다 작을 수 있다.

(2) 설계 하중

신축이음의 설계 연직하중은 제3장 하중편의 표준트럭의 후륜하중으로 한다. 윤하중 분배면적 크기는 제3장 하중편을 참조하여 산정할 수 있으며, 레일형 및 핑거형 등 개방식 신축이음인 경우에는 트럭 바퀴가 접촉되지 않는 부분이 발생하므로 분포하중 산정 시 이를 고려해야 한다.

신축이음의 설계 수평하중은 설계 연직하중의 20 % 로 하고 신축이음에서의 바퀴 접촉과 분포를 고려한다. 눈이 많이 오는 지역에서 제설차의 사용이 예상되는 경우에는 신축이음 길이 방향 3,050 mm에 20 N/mm(충격 포함)로 분포하는 선하중을 사용한다. 여기서 작용 방향은 차량 진행 방향이며 노면 위치에서 작용하는 것으로 한다.

(3) 구조해석

신축이음의 형상과 구조를 합리적으로 반영하여 해석모델을 설정한다. 최대 신축상태에서 설계하중을 재하하여 가장 불리한 상태가 되도록 한 후 구조해석을 실시하여 최대 단면력을 산출한다.

(4) 설계상세

신축이음은 차량과 포장 유지관리 장비, 그리고 장기적인 다양한 환경적 손상 영향을 수용할 수 있도록 설계되어야 한다.

교대부에서 신축이음 양쪽 부분의 부등 처짐이 예상되는 경우에는 이를 수용할 수 있는 신축이음을 선정해야 한다.

콘크리트 단부 보호용 앵글 등에서는 콘크리트 타설시 충분한 채움을 위해 중심 간격 460 mm 이하, 최소 직경 20 mm의 공기 배출 구멍을 가지고 있어야 한다.

신축이음과 채움 콘크리트 사이에 완전 합성거동을 보장할 수 있는 앵커나 전단연결재를 설계하여야 하며, 경계면은 완전 방수 처리하여 누수가 발생하지 않도록 해야 한다.

주행방향으로 300 mm 이상 신축이음 표면이 차량에 노출되는 경우에는 미끄럼 방지 처리를 하여야 한다.

2) 받 침

① 일 반

- (1) 받침은 상부구조에서 전달된 하중을 하부구조에 전달하여야 하고, 특히 부반력에 대하여는 안전하게 설계되어야 하며 상·하부 구조에 유해한 구속력을 발생시키지 않아야 한다.
- (2) 받침은 지진, 바람, 온도변화 등에 대해서도 안전하도록 설계하여야 한다.
- (3) 받침 또는 받침 부품은 필요 시 점검, 유지관리 및 교체가 가능하도록 설계하여야 한다.
- (4) 받침은 최소의 반력을 발생시키면서 지정된 이동이 가능하도록 설계되어야 한다. 가능한 프리셋팅 (presetting)을 피해야 하며, 불가피한 경우에는 공장에서 이행해야 한다. 현장 조정이 불가피할 때에는 발주처의 승인 하에 수행해야 한다.
- (5) 받침은 상부구조의 형식, 지간길이, 지점반력, 내구성, 시공성 등에 의해 그 형식과 배치가 결정된다. 특히 곡선교나 사교에서는 지점반력의 작용기구, 신축과 회전방향을 충분히 검토 하여야 한다.

② 설계일반

받침의 설계는 고려되는 한계상태의 안전수준을 따른다.

1) 미끄럼에 대한 안전

받침이 부분적 또는 전체적으로 마찰로 지지되는 경우에는 극한한계상태에서 다음의 관계식에 따라 미끄럼에 대한 안전이 확인되어야 한다.

$$V_{Sd} \leq V_{Rd}$$

여기서,

$$V_{Sd} = \text{전단하중효과}(N)$$

$$V_{Rd} = \text{설계강도} \left(\frac{\mu_k}{\gamma_u} \cdot N_{Sd} + V_{pd} \right) (N)$$

$N_{sd} = V_{sd}$ 와 함께 이음부에 연직으로 작용하는 최소 하중(N)

V_{pd} = 고정장치의 설계강도(N)

μ_k = 마찰계수

= 0.4(강재 - 강재간 마찰)

= 0.6(강재 - 콘크리트간 마찰)

γ_u = 2.0(강재 - 강재간 마찰)

= 1.2(강재 - 콘크리트간 마찰)

③ 이동량

(1) 가동받침은 온도변화, 처짐, 콘크리트의 크리프 및 건조수축, 프리스트레싱 등으로 발생하는 상부구조의 이동량에 여유 있는 구조이어야 한다.

(2) 가동받침의 이동량 산정

이동량은 일반적으로 다음 식을 따른다.

$$\Delta l = \Delta l_t + \Delta l_r + \Delta l_s + \Delta l_c$$

여기서,

Δl_t = 온도변화에 의한 이동량($\Delta T \cdot \alpha \cdot l$)(mm)

Δl_r = 활하중으로 거더의 처짐에 의한 이동량 $\sum(h_i \cdot \theta_i)$ (mm)

Δl_s = 콘크리트의 건조수축에 의한 이동량($\Delta T \cdot \alpha \cdot l \cdot \beta$)(mm)

Δl_c = 콘크리트의 크리프에 의한 이동량($\frac{P_i}{E_c A_c} \phi \cdot l \cdot \beta$)(mm)

α = 열팽창계수

l = 신축거더 길이(mm)

β = 건조수축, 크리프의 저감계수

P_i = 프리스트레싱 직후의 PS 강재에 작용하는 인장력(N)

A_c = 콘크리트 단면적(mm²)

E_c = 콘크리트 탄성계수(MPa)

ϕ = 콘크리트의 크리프계수

ΔT = 건조수축에 해당하는 온도변화(°C)

h_i = 거더의 중립축으로부터 받침의 회전중심까지의 거리(mm)

θ_i = 받침 상부의 거더의 회전각(rad)

< 콘크리트의 크리프 계수와 건조수축량 >

콘크리트의 크리프 계수	$\phi = 2.0$
콘크리트의 건조수축	20°C 하강 상당

< 건조수축, 크리프의 저감계수 β >

콘크리트의 재령(월)	0.25	0.5	1	3	6	12	24
건조수축, 크리프의 저감계수(β)	0.8	0.7	0.6	0.4	0.3	0.2	0.1

(3) 여유 이동량

가동받침의 이동량은 계산이동량 외에 설치할 때의 오차와 하부구조의 예상 밖의 변위 등에 대처할 수 있도록 여유량을 고려하여야 한다. 이 여유량은 교량의 규모에 따라서 달라지므로 $\pm 50^{\circ}\text{C}$ 의 온도변화에 상당하는 이동량으로 하고, 최대 $\pm 50\text{ mm}$ 이내로 하는 것이 바람직하다. 다만, 해당 받침 기준에서 더 엄격한 조건을 제시할 경우에는 이를 따른다.

(4) 받침 저항 성능

받침의 이동에 대한 저항성능은 재료의 불확실성, 제작오차, 부정확한 설치 등을 고려하여 해당 받침편에 기술하였다. 다만, 다음의 경우에는 적용할 수 없다.

- 규정된 최소·최대 온도를 벗어난 경우
- 규정된 제작오차를 초과할 경우
- 활하중에 의하여 평행이동속도나 회전속도가 규정 값을 초과할 경우
- 받침에 이물질이 삽입된 경우
- 유지관리가 충분하지 않은 경우

받침 설계에서 받침 저항 성능은 가장 불리한 경우를 고려하여 계산하여야 한다.

다수의 받침이 배치되었을 때 일부 받침에 발생될 수 있는 역반력은 다른 받침들의 반력으로 상쇄된다. 이 때 마찰계수 산정시 정밀한 조사 결과가 있는 경우에는 이를 따르고, 일반적인 경우에는 아래 식을 따른다.

$$\mu_a = 0.5\mu_{\max}(1 + \alpha) \quad (9.5.3)$$

$$\mu_r = 0.5\mu_{\max}(1 - \alpha) \quad (9.5.4)$$

여기서,

μ_a = 역마찰계수(adverse coefficient of friction)

μ_r = 상쇄 마찰계수(relieving coefficient of friction)

$\mu_{\max}$ = 최대 마찰계수

α = 받침 형식 및 수량에 따른 계수로 적절한 α 가 제시되지 않은 경우에는 다음 표에 따른다.

< α_n 계수 >

n	α_n
≤ 4	1
$4 < n < 10$	$16 - n/12$
≥ 10	0.5

(5) 받침 유격

수평력에 저항하는 받침에는 받침 내 유격이 발생할 수 있기 때문에 이를 최소화 하도록 조치하여야 한다. 개별 규정이 명시되지 않을 경우 총 유격은 2 mm 이하로 하며, 이를 초과하는 경우 과도한 유격으로 구조물 기능이 저하되지 않도록 주의해야 한다.

받침의 수평방향 변위에 유격은 포함하지 않는다. 단, 정확한 방향으로의 영구적으로 유지된다는 것을 증명할 수 있으면 유격을 고려할 수 있다.

복수의 받침이 설치되는 경우에는 받침들 간의 반대 방향의 유격으로 수평이동이 방해되지 않도록 한다.

(6) 받침부품 손실에 대한 안전

동적 하중 재하로 인해 받침이 느슨해지지 않도록 적절한 조치를 취해야 한다.

3) 난 간

난간은 보도 등의 노면에서 1,100 mm 이상의 높이로 설치하는 것을 원칙으로 하고 그 측면에 도심도로상에는 3.75 kN/m, 일반도로상에는 2.5 kN/m의 수평력이 직각으로 상단부에 작용하는 것으로, 난간 정상부 윗면에 수직력 1.0 kN/m가 작용하는 것으로 설계한다. 이 경우에는 수평력 및 보도 등의 등분포 하중의 조합에 대한 바닥판의 내하력과 안전성을 검토하여야 한다. 이때, 허용응력은 증가시키지 않는다.

난간의 부재는 유아가 빠지지 않을 정도의 간격을 유지하여야 한다.

4) 차량방호울타리

차량방호울타리에 대해서는 다음의 사항을 충분히 고려하여 국내외의 공인된 표준설계지침에 따라 설계하되 최소높이는 650 mm로 한다.

- 방호울타리에 차량이 충돌할 때의 탑승자의 보호
- 충돌 인접지역 주행차량의 보호
- 교면 위나 교량 밑의 인명 및 재물의 보호
- 향후 방호울타리의 개선 가능성
- 방호울타리의 비용효과
- 외관 및 주행 중 전망가시성

특히 미관을 위해 표준설계지침에 제시된 구조제원과 다른 차량용 방호울타리를 설치할 수 있으며 이 경우에도 표준설계지침의 설계 조건을 만족하도록 설계해야 한다. 단, 강성방호울타리에 대해서는 이 규정을 적용하지 않는다.

차량방호울타리의 차도측 레일면은 원칙적으로 매끈하며 연속적이어야 한다. 또한 차량방호울타리의 레일면은 지주보다 앞으로 나와 있는 돌출형으로 하는 것을 원칙으로 한다.

차량방호울타리의 상세설계에서는 충격에너지를 흡수할 수 있는 연성파괴가 일어날 수 있도록 보강철근이나 강재를 연결부에 확실하게 정착시켜야 한다.

5) 난간겸용차량방호울타리

난간겸용차량방호울타리는 난간 및 차량방호울타리의 기능을 동시에 갖춘 방호울타리로서 난간 및 차량방호울타리의 설계 조건을 각각 만족하도록 설계해야 한다.

6) 차량방호울타리 및 난간겸용차량방호울타리에 충돌하는 차량이 바닥판에 미치는 영향

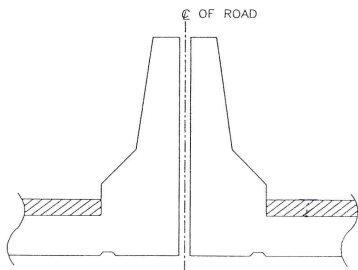
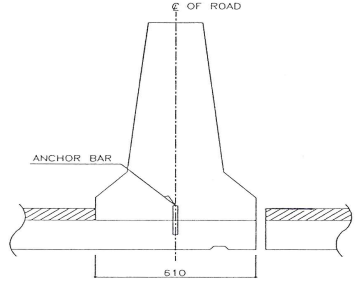
① 전용차도의 연석 위에 설치하는 경우

차량방호울타리를 전용차도의 연석 위에 설치하는 경우, 지주식의 경우에는 지주 최하단 단면에 대한 지주의 저항모멘트를 지주 간격으로 나눈 값이 바닥판에 균등하게 단모멘트로서 작용하는 것으로 본다. 철근콘크리트 벽식인 경우에는 벽하단의 설계에 사용한 작용모멘트를 그대로 바닥판의 단모멘트로서 가산하도록 한다.

② 보차도 경계부 바닥판에 직접 설치하는 경우

차량방호울타리를 보차도 경계부 바닥판에 직접 설치하는 경우, 지주의 정착부는 충돌에 의한 작용모멘트가 바닥판에 분산되어 작용하는 구조로 하여야 한다. 이 경우 바닥판의 작용모멘트는 연석에 설치하는 경우와 같이 바닥판에 단모멘트로 하여 가산하도록 한다.

타. 교량 중앙분리대

구 분	분 리 형	일 체 형
개 요	· 중앙분리대를 상·하행 분리시공	· 중앙분리대를 일체로 시공
단 면 도		
경 제 성	공사비 고가	공사비 저렴
장 단 점	· 교량 구조물의 상·하행 대칭 · 차량하중에 의한 진동으로 국부적 파손 유발 · 시공성 및 미관불량	· 교량 상부구조물 비대칭 · 일체화로 시공성 양호 · 차량하중에 의한 진동발생시 국부적 파손방지
적 용 교 량	· 분리식 : PSC BOX Girder교 및 기타 특수교량	· 일체형 : 특수형식 (현수교, PSC BOX교등)을 제외한 모든 교량

※ 교량 구간내에서 편경사가 바뀔 경우 (S-Curve)는 배수 및 누수등으로 인한 유지관리에 문제가 있을 우려가 있어 분리형을 적용.

※ 교량용 중앙 분리대 편측 설치에 따른 구조계산 범위

- RC 라멘교, PSC BEAM교 및 강합성형교의 상·하부 구조계산 범위는 중분대가 설치되는 행선에 대하여만 구조계산하고, 중분대 미설치행선은 별도 구조계산 없이 중분대 설치행선의 구조계산결과를 준용
- 강합성교의 솟음(Camber)에 대하여는 중분대 설치행선과 미설치행선 모두 구조계산 수행

- 구조계산 범위 설정 결과

교량형식	검토위치		해석여부(○,×)		비 고
			중분대 설치 행선	중분대 미설치 행선	
RC 라멘교	상부구조		○	×	
	하부구조		○	×	
PSC 및 기타 BEAM교	상부 구조	바닥판	○	×	
		BEAM	○	×	
		Camber	○	×	
	하부구조		○	×	
강합성교 및 ST.Plate	상부 구조	바닥판	○	×	
		주 형	○	×	
		Camber	○	○	
	하부구조		○	×	

※ 단, 상·하행선의 폭원, 형식 및 선형과 하부 지형 조건이 현저히 상이할 경우는
예외로 한다.

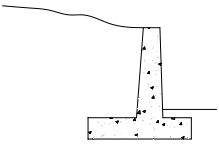
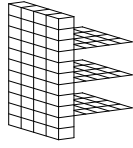
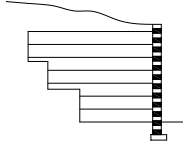
2. 옹벽공

가. 쌓기부 도로옹벽 형식선정

설치 높이에 따라 R.C옹벽과 보강토 옹벽(판넬식, 블록식)의 적용성에 대한 시공성, 안정성, 경제성 및 조형미 등에 대한 비교·검토 후 적절한 형식을 선정하여야 한다.

나. 옹벽 적용 방안검토

1) 보강토 옹벽과 R.C 옹벽의 비교 검토

구 분	R.C 형 옹 벽	PANEL식 보강토 옹벽	블록식 보강토 옹벽
개 요 도			
개 요	• 기존에 가장 널리 활용되던 옹벽종류로서 중력식, L형, 역T형, 부벽식 등이 있으며, 배면의 토압을 지지하는 방식	• 프리캐스트 전면판, 마찰양카(보강재)와 양카바, 흙으로 구성되며 보강재를 설치하고 뒷채움 재료를 다져서 일정한 높이의 보강토 옹벽을 축조하는 공법	• 블록형태의 전면판, 지오그리드 형식의 보강재와 연결핀, 흙으로 구성되는 보강토 옹벽으로 원리는 PANEL식과 유사함
지반조건	• 지반 지지력이 약한곳에서 부등침하 방지대책 필요 (말뚝기초 등 기초 처리)	• 지반의 지지력이 약한곳에서 단순치환만으로 설치 가능(하단부 줄기초 Con'c 필요)	• 지반의 지지력이 약한곳에서 단순치환만으로 설치 가능(잡석다짐)
품질관리	• 현장 타설로 현장여건에 맞는 구조체 형성으로 철저한 품질관리 요구	• 사용재료가 공장제품으로 품질관리 용이	• 사용자재가 공장제품으로 품질관리 용이
안 정 성	• 지진등 동적하중에 대해 설계시 별도 고려 • H=8.0m 이상의 경우 특수설계 필요 (부벽식 옹벽)	• 각 PANEL이 유연하게 되어 있어 진동 및 지진시 PANEL 파괴등 부작용 배제 • 최대높이 : H=12m	• 지진 및 진동하중을 자체에서 흡수할 수 있어 동적하중에 대해 안정
시 공 성	• 경험 풍부 • 기초공사시 터파기 등에 따른 부지 확보 필요	• 기초 공사시 터파기 등에 따른 부지확보 다소 적음	• 기초 공사시 터파기 등에 따른 부지확보 적음
공사기간	• 기후에 영향을 받으며 양생기간 등의 소요공기가 길다	• 양생기간 불필요로 소요공기가 짧다	• 양생 기간이 불필요로 소요공기가 짧다

2) 검토결론

① 검토의견

- 옹벽설치는 동일 구간에서는 같은 형식으로 계획한다.
- 판넬식 옹벽과 블록식 옹벽의 공법 선정시에는 경제성뿐만 아니라 자연환경, 미관등을 고려하여 주위조건과 잘 부합되는 옹벽을 선정하고 Con'c옹벽과 보강토 옹벽의 단가를 상호 비교하여 경제성 및 지형여건을 고려하여 옹벽형식을 적용함.

② 적용기준

구 분		R.C 옹벽	PANEL식 보강토 옹벽	블록식 보강토 옹벽	비 고
높이에 따른 적용성	4~7M	○	×	△	
	8M이상	×	○	○	
미	관	△	△	○	
주변 도로와의 여유폭		×	○	○	
기초지반 불량한 곳 적용성		×	○	○	
흙막기부 적용성		○	△	△	

※ ○ 양호, △ 보통, × 불량

다. 보강토옹벽 설계 및 시공시 유의점

- ① 설계기준 안전율과 설계방법은 「건설공사 비탈면 설계기준」을 기본으로 하며, 철도 및 도로 등 시설물별 특성에 따라 별도의 기준을 적용해야할 경우에는 「철도설계기준」, 「도로설계편람」 등 해당분야 기준에 명시된 기준을 적용할 수 있다. 위 기준 및 잠정지침에 명시되지 않은 상세한 설계사항에 대해서는 미국 연방 고속도로 관리국(FHWA)의 설계방법을 적용한다.
- ② 보강토옹벽의 보강재인 그리드의 장기 설계인장강도는 금속보강재와 토목섬유보강재 등 재질에 따라 결정하며, 항목별 감소계수는 공신력 있는 기관에서 수행한 시험결과를 통해 산정한다, 설계도서에 적용된 항목별 감소계수에 대한 검토 결과 시험값의 신뢰도가 높지 않은 경우에는, 토질 및 기초분야 전문가의 확인하에 감소계수를 결정한다. 이때 감소계수중 시공손상에 대한 감소계수(RF_{ID})와 크리프 파단에 대한 감소계수(RF_{CR})에 대한 산정방법은 다음을 참고한다.
 - 시공손상에 대한 감소계수(RF_{ID}):입경이 19mm를 초과하는 흙을 뒤채움재료로 사용할 경우에는 시공손상 평가를 위한 현장 내시공성시험을 실시하여 시공성 강도감소계수를 산정한다. 참고로 시공손상에 대한 현장시험 방법은 ASTM D 5818(1995), GSI-GG4(1995) 등을 참조할 수 있다.
 - 크리프 파단에 대한 감소계수(RF_{CR}):산정방법은 KS K ISO 20432에 따른다. 단 발주자와 협의하에 KS K ISO 20432에 제시된 시간-온도 중첩법(TTS) 및 단계등온법(SIM)을 이용하여 산정할 수 있다. 이 때 시험결과값이 앞서 기술한 참조값의 최소값보다 작은 경우에는 참조값을 적용한다.

- ③ 뒤채움 재료는 200번체 통과율이 15% 미만인 흙이거나, 200번체 통과율이 15% 이상이라도 0.015mm 통과율이 10% 이하이거나 또는 0.015mm 통과율이 10~20%이고 내부마찰각이 설계에 적용된 내부마찰각 이상이며 소성지수(PI)가 6이하면 사용이 가능하다. 토목 섬유 보강재 적용시, 입경이 19mm를 초과하는 흙을 뒤채움 재료로 사용할 경우에는 현장 시험 등을 통해 시공시 손상정도를 평가하여 강도감소계수를 산정한다.
- ④ 다량의 배면 유입수로 뒤채움흙이 포화되면 흙의 전단강도가 급격히 저하되어 불안한 상태가 될 수 있으므로 배면 용출수의 유무, 수량의 과다에 따라 적절한 배수시설을 설치하여야 한다.
- ⑤ 보강토 옹벽의 안정성 검토는 외적안정성 검토·내적안정성 검토·국부적안정성 검토를 하여야 하며 주요 구조물은 전체 활동에 대한 안정성 검토가 이루어 져야 한다. 또한 시공중 보강토 옹벽의 안정성을 확보하기 위해서는 철저한 시공관리 및 사용재료에 대한 품질관리가 필요하며, 현장 반입재료의 샘플을 채취하여 품질시험을 실시하고, 뒤채움흙의 다짐도를 검증하여야 한다.
- ⑥ 보강재의 길이는 전면벽체 기초부터 산정된 벽체높이의 0.7배 및 2.5m 보다 길어야 하며, 실제 보강재 길이는 상재하중과 외력, 보강재와 뒤채움과의 마찰저항력을 고려하여 최종적으로 결정한다.
- ⑦ 보강재의 수직 설치간격은 0.8m를 초과하지 않도록 하고, 저항영역내로 설치되는 보강재의 길이는 최소 1.0m 이상이 되어야 한다. 또한, 전면벽 상부의 전도, 활동 등을 방지하기 위해, 최상단 보강재의 설치위치는 전면벽 최상부 표면에서 0.5m 이내로 한다. 한편, 콘크리트 블록을 전면벽으로 사용하는 경우에는 보강토 옹벽의 시공성 유지와 장기 안정성 등을 위하여, 보강재의 최대 수직간격은 콘크리트 블록 깊이(뒷길이)의 2배를 초과하지 않도록 한다.
- ⑧ 전면벽체는 기초지반내로 최소 0.5m 이상 근입되어야 한다. 경사지반의 경우에는 0.6m 이상이어야 하며, 적정 근입깊이 확보를 위해 벽체전면에 폭 1.2m 이상의 소단설치 등 적절히 조치한다. 기초지반이 동상피해가 예상되는 경우 동결심도 이상 근입시켜야 한다.
- ⑨ 볼록한 곡선부에서 포설시 보강재의 겹침이 발생하게 되면, 보강재 사이에 뒤채움흙을 최소 7.5cm 이상 채워 보강재와 흙 사이의 마찰력이 저하되지 않도록 해야 한다.
- ⑩ 뒤채움 흙의 품질확보를 위해 한층의 시공두께는 0.2~0.3m가 넘지 않아야 한다.
- ⑪ 다짐으로 인한 전면벽체의 변형을 최소화하기 위하여 벽면으로부터 배면쪽 1~2m 까지는 대형장비의 진입을 방지하고 소형의 다짐장비로 다져야 한다. 또한 배수처리 및 뒤채움흙의 유출을 방지하기 위해 전면벽 배면에 자갈 배수/필터층을 두께 0.3m이상 설치하여야 한다.
- ⑫ 뒤채움 다짐시 다짐장비의 주행은 전면벽체와 평행이 되도록 하고, 다짐도는 최대건조밀도(KS F 2312의 C, D 혹은 E 방법)의 95% 이상, 평판재하시험에 의한 K30값은 토사의 경우 15MN/m², 쇄석 및 잡석으로 치환한 경우 30MN/m² 이상이 되도록 한다.
- ⑬ 보강토옹벽 상단에 각종 시설물(가드레일 지주 등)이 중첩 설계될 경우 그리드 손상에 따른 추가적인 보강 설계를 해야 한다.

라. 주요재료 사용기준

1) 콘크리트(m^3)

① $f_{ck} = 25-24-15$

2) 철근(MPa)

① $f_y = 300$ (SD30)

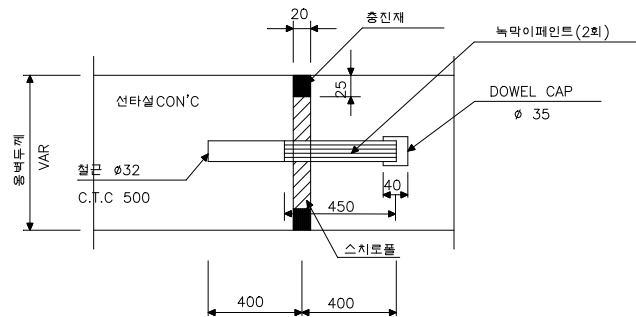
마. 신축 이음 설치

1) 스티로폼($T=20\text{ mm}$)

2) 설치간격 : - 중력식 및 반중력식 : 10 m 이내로 설치한다.

- L형 및 역T형 옹벽 : 20 m 이내로 설치한다.

3) 다웰바 설치(C.T.C 500, $\Phi 32\text{mm}$)



바. 수축 이음 설치

1) 옹벽표면에 V형 홈을 설치한다.

2) 6.0m이하로 설치한다.

3) V형 홈의 깊이는 35.0 mm를 기준으로 한다.

사. 뒷채움

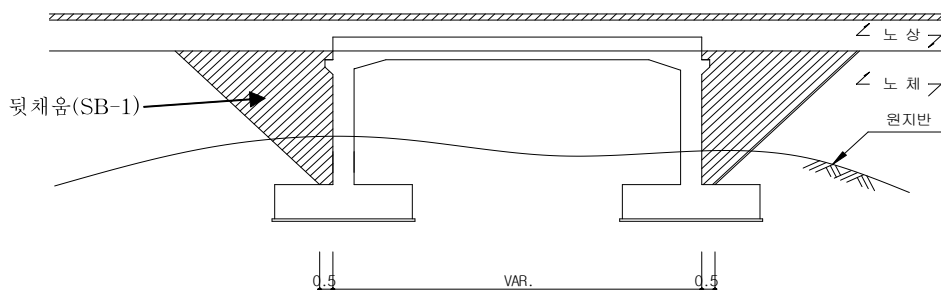
1) SB-1의 재료를 사용한다.

2) 「배수공」 편 뒷채움 참조.

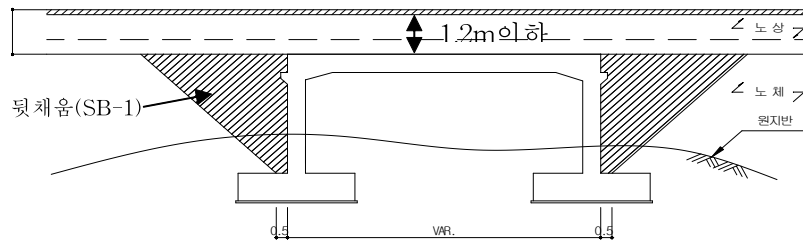
3. 지중 RAHMEN의 뒷채움 및 접속슬래브 설치기준

가. 지중 RAHMEN교의 뒷채움 범위

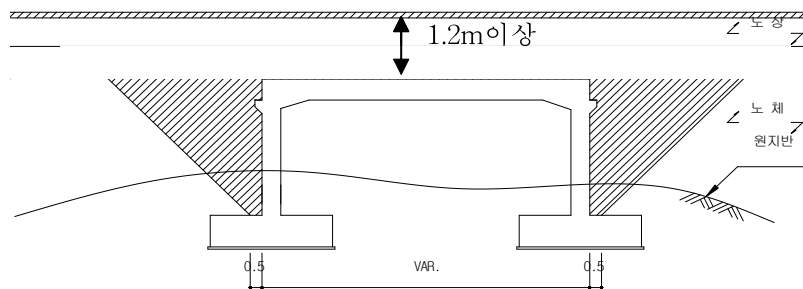
1) CASE 1 - 라멘교 상단이 노상내에 있는 경우는 노체상단까지만 뒷채움 시행



- 2) CASE 2 - 라멘교 상단이 도로 노상 마무리면에서 1.2 m 이내에 있는 경우는 라멘교 상단까지만 뒷채움 시행

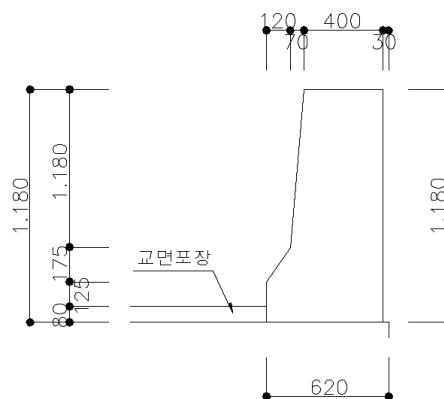


- 3) CASE 3 - 라멘교 상단이 노상 마무리면에서 1.2 m 이상에 있는 경우는 되메우기로 하고 뒷채움과 동등한 수준으로 다짐한다.



나. 접속SLAB 설치기준

- 1) 접속슬래브는 라멘 상단이 포장층 내에 위치할 경우 설치.
- 2) 설치폭(B) = 차로폭 + 내외측 양측대
- 3) 설치길이(L) = 뒷채움 상단폭 + 0.5m



4. 교면방수

교면방수는 상판의 공해 및 우수침투에 의한 콘크리트 및 철근의 부식을 방지하기 위해 실시한다. 교면방수로서는 도막식 방수와 시트식 방수, 복합식 방수, 침투식 방수 등이 있으며 이를 비교·검토하여 시공성, 주변환경, 경제성이 있는 방수형식을 선정한다.

1) 각종 방수공법의 특징 및 장단점(참고용)

구 분	도막식 방수 (열,냉 공법)	시트식 방수 (열공법)	복합식 방수 (열공법)	침투식 방수
장 점	• 많은 시공실적이 있다. • 비교적 가격이 저렴. • 외상에 대하여 안전. • 시공면이 건조하며 접착성이 좋다.	• 작업이 용이하다. • 내구성, 내후성, 내약품성이 좋다. • 신장력이 크다. • 외압에 대하여 강하다. • 공기가 짧다.	• 연속방수가 가능 하다. • 신축 및 인장력이 크다. (유리섬유 사용) • 공기가 짧다. • 내구성, 내후성, 내약품성이 좋다. • 도막식과 시트식의 장점을 가지고 있다. • 시공실적 다수	• 경제적이다. • 시공이 용이하다. • 다소의 습기에도 시공이 가능하다.
단 점	• 열처리를 요한다. • 악취가 발생한다. • 시공면의 건조가 필요하다. • 방수층의 보호가 필요하다. • 공기가 길어진다.	• 비교적 고가이다. • 방수층의 보호가 필요하다.	• 방수층의 보호가 필요하다. • 열처리를 요한다 • 정밀시공이 필요하다.	• 방수층 자체에 균열이 생긴다. • 고강도 콘크리트에 적용시 침투깊이 확보 곤란

2) 교량형식별 적용기준(참고용)

교량형식		방 수 공 법				비 고
		침 투 식	방 수 막 형 식			
			시 트 식	복 합 식	도 막 식	
라 멘		○	○	○	○	지중라멘교 제외
슬래브	PSC	○	○	○	○	
	RC	○	○	○	○	
거더교	PSC		○	○	○	
	STEEL		○	○	○	

- ※ 1. 교면 포장 품질관리매뉴얼(2007. 3, 국토해양부)을 참조하여 적용한다
2. 노출라멘교의 상부슬래브는 침투식, 흙과 접하는 부분인 벽체는 Asphalt 방수 적용
3. 지중라멘교는 슬래브 및 벽체 Asphalt 방수 적용
4. L.M.C 포장의 경우 별도의 방수공법 불필요

5. 교면포장

가. 관련기준

- 도로포장 통합지침, 2011.11, 국토해양부
- 교면포장 설계 및 시공 잠정지침, 2011, 국토해양부

나. 일반사항

1) 교면포장 선정 및 설계 시 고려사항은 다음과 같다.

- ① 과도한 처짐이나 진동에 대한 저항성 확보
- ② 중차량에 대한 내유동성 확보
- ③ 습윤 및 동결조건에서의 내구성 확보
- ④ 장수명 및 유지보수를 고려한 교면포장 선정

2) 교면포장의 적용 형식

구분	아스팔트계	콘크리트계	노출바닥판 (고성능 콘크리트)
단 면 도			
특 징	• 슬래브 상부에 아스팔트혼합물 포설 • 상부층, 텍코트, 하부층(레벨링층), 방수층 및 접착층(프라이머)으로 구성 • 표준포장두께는 80mm이며, 사하 중 고려시 80mm이상도 가능	• 슬래브 상부에 시멘트콘크리트를 주된 재료로 포설 • 표준포장두께 50mm	• 바닥판과 마모층을 동시에 타설되어 일체로 거동 • 30~50mm 두께의 마모층을 추가 피복개념으로 동시 타설
종 류	• 교면포장용 밀입도 아스팔트 • S.M.A(Stone Mastic Asphat) • S.B.S(Styrene Butadiene Srtrece) 등	• R.P.C(Renovated Pavement Concrete) • L.M.C(Latex Modified Concrete) • High Performance Concrete 등	

3) 교면포장 비교표 (참고용)

구분	S.M.A (Stone Mastic Asphalt)	R.P.C (Renovated Pavement Concrete)	L.M.C (Latex Modified Concrete)
단 면 도			
특 징	• 내유동성 탁월 • 내구성 양호 • 소음이 적고 작업성이 좋다 • 초기 포장비 다소 고가, 장기적으로 저렴 • 우천시 노면반사 적어 주행안전성 유리 • 내구수명이 짧아 유지관리 불리 • 국부적 파손 보수 다소 불리 (재료 구득 곤란) • 추가설비 필요 • 공사비 저렴	• 강도 및 밀도증진 • 균열저항성 우수(나이론계 섬유보강재) • 방수효과 탁월로 별도의 교면 방수 불필요 • 유지관리 양호 • 시공이 번거로움(바닥판 양생 후 접착제 도포→포장 타설) • 평면곡선반경 700m이하, 편경사 5%이상의 경우 시공곤란 • 공사비 다소 고가	• 강도 및 밀도증진 • 균열저항성 우수(라텍스) • 균열 억제 • 방수효과 탁월로 별도의 교면 방수 불필요 • 장기평탄성 우수 • 유지관리 우수 • 시공이 다소 번거로움(바닥판 양생후 포장 타설) • 평면곡선반경 700m이하, 편경사 5%이상의 경우 시공곤란 • 공사비 고가

4) 강상판 교량 하부층에 Guss 아스팔트를 적용할 수 있으나 내유동성 확보에 어려움이 있기 때문에 반드시 Guss 혼합물 성능 평가 기준을 반영하여야 함.

5) 교면포장 물량이 적은 경우 진동이 심하지 않은 단경간교(경간 30m미만의 라멘교, 슬래브교)에 일반 토공부의 포장을 적용할 수 있다.

6) 고성능 콘크리트(30MPa) 노출바닥판 적용(염화물 사용과 관계없이 전 지역 교량에 적용)되 평탄성, 시공성 및 내구성 확보에 불리한 교량은 콘크리트 교면포장을 적용

7) 일체식 교면포장 공법은 마모층을 포함한 상부철근의 피복두께를 최소 90mm이상 확보하도록 설계한다

8) 교면포장의 설계 및 시공에 관한 상세한 내용은 도로포장 통합지침(2011.11, 국토해양부) 또는 교면포장 설계 및 시공 잠정지침(2011, 국토해양부)을 준용한다.

6. 공사용 가교 설치

가. 폭원 100m 이상인 하천의 경우 교량 구조물 가설을 위한 공사용 가교 설치를 원칙으로 한다.

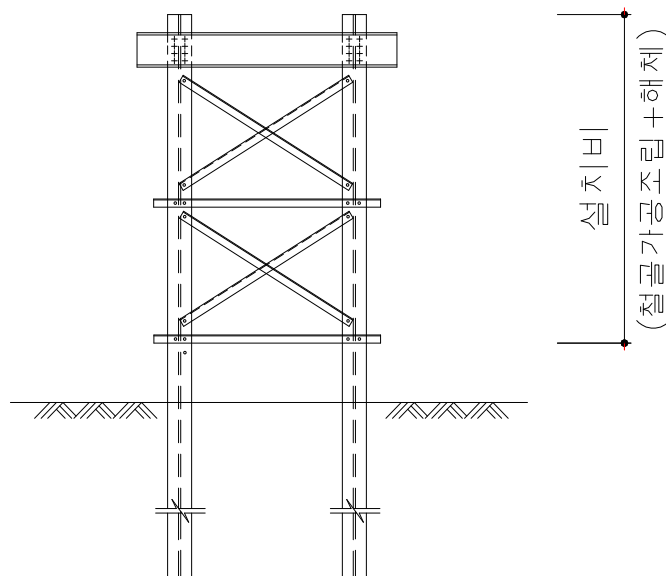
나. 폭원 100m 이하의 하천의 경우에도 공사용 가교 설치를 원칙으로 하나 부득이한 경우 가도 축도공을 적용할 수도 있다.

단, 반드시 가배수로 확보에 의한 하천 유량소통에 만전을 기울여야 한다.

다. 공사용 가교 설치폭원은 교량상부의 시공방법 및 교각높이, 하부교각 굴착공법 등 사용 장비의 규격, 현장여건에 따라 적정 폭으로 설치하여야 한다.

라. 공사용 가교는 도면 및 구조 계산서를 첨부하여 시공 시 현장여건에 따른 변화요인을 최소화 하여야 한다.

※ - 가교 설치 및 철거비는 복공판과 H-PILE을 제외한 가교 가공 조립 및 설치·철거 비용이다. (아래 도면 참조)



7. 교량유지 관리용 접근시설

가. 접근방법 및 점검대상

1) 점검차(차량)

- ① 차량용 굴절차를 이용 점검
- ② 전 교량 상부구조

2) 점검계단

- ① 교량상부 또는 하부에서 접근
- ② 전 교량 교대

3) 점검사다리

- ① 교량상부 또는 하부에서 접근
- ② 점검로, 점검통로, 대차설치하는 교량 접근시

4) 점검대차(제한적 이동)

- ① 상시점검을 위하여 이동식으로 교대 또는 교각에 설치
- ② 1종교량으로서 점검차 이용이 곤란한 교량

5) 점검로(외부)

- ① 교각(형)
 - 교좌장치 및 신축이음장치의 점검용으로 상부 또는 하부에서 접근
 - 형하공간 6.5m이상 점검차접근이 불가능하거나 곤란한 경우
- ② 상부(중)
 - 상부점검을 위해 종방향으로 설치
 - 1종교량으로 형하공간 6.5m이상 점검차 접근이 불가능하거나 곤란한 경우

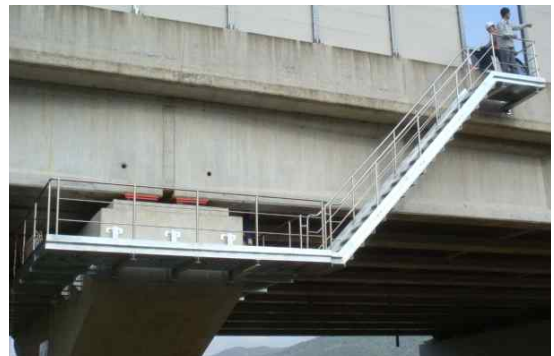
6) 점검통로(내부)

- ① BOX, GIRDER, ARCH교량등의 내부점검
- ② STEEL BOX, GIRDER교량, 콘크리트 상자형 교량, ARCH교량

7) 교량 점검용 출입사다리 설치경사

- 설치경사 : $90^{\circ} \rightarrow 45^{\circ}$
- 방호울타리 절개위치
 - 코핑 측면 수직상단에서 차량 진행방향의 시점측

*주변여건(하부도로, 철도 한계시설 저축 등)에 따라 절개위치 조정 또는 현행(90°)대로 설치



나. 강교 내부 전기시설

강교내부 점검을 위한 전기시설은 설치하고, 전원공급은 이동식 발전기로 하는 것을 원칙으로 한다. 다만 주위에 별도로(가로등 전기 등) 전원공급시설이 있을 경우는 활용할 수 있다.

다. 형하공간 예외규정, 설치예외 교량 및 부재, 점검용 조명시설 세부설치 기준 등 기타 자세한 사항은 「국토해양부제정 교량점검시설 설치지침」에 따른다.

나. 세부 설치기준

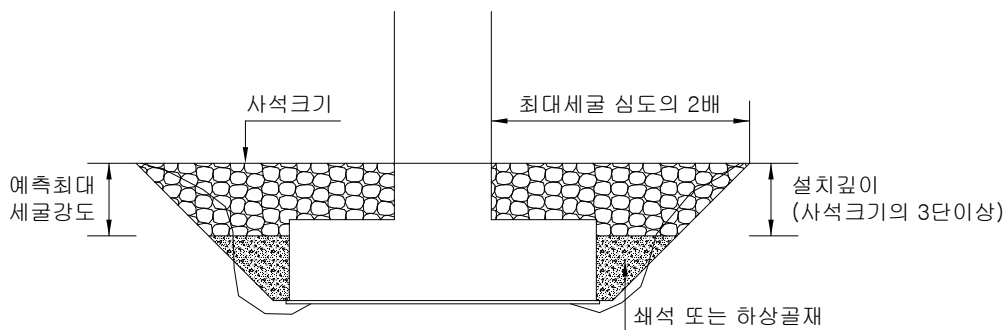
구분	점검계단	점검(출입)사다리	점검대차	점검로(교각부, 횡방향설치)	점검통로(상부, 종방향설치)	비고
설치요건	이동사다리로 접근이 곤란하면서 비교적 용이하게 계단설치가 가능한 교량	-지형여건등으로 이동사다리로 접근이 곤란한 경우 교각구체에 접근사다리를 설치 -점검통로로 접근하기 위해 필요한 경우	-1종교량중 상부에서 점검차 이용이 곤란한 교량, 상부구조 점검통로가 없어 주형점검이 불가능한 교량, 단, 종방향 점검로 설치와 경제성을 검토 비교하여 설치	-가동단 교좌장치 및 신축이음장치가 설치된 교각(해상교량)으로서 형하공간이 6.5m 이상인 교량(교각, 교대) -철도과선교량(이동식장비 접근곤란할 때) -시특법상 1종시설의 특수교량	-1종 교량중 상부에서 점검차 이용이 곤란한 교량, 상부구조 점검통로를 설치하지 않고 주형점검이 불가능한 교량. 단, 종방향 점검로 설치와 경제성을 검토 비교하여 설치	
설치방법	-교량상부 또는 하부에서 교대앞까지 접근할수 있도록 설치 -점검계단의 수량은 교대 1개소당 1기를 설치, 마주보는 교대는 엇갈리게 설치, 단 지형적인 여건을 고려 필요하다고 판단될시 교대 개소당 2기설치 -교량상부로부터 설치된 교량은 시건장치를 설치 -하상으로부터 설치된 계단은 하상으로부터 일정높이로 설치하여 일반인(어린이)이 접근할수 없도록 설치	-수중부 교각은 교량상부로부터 설치 -육상부 교각은 하상으로부터 설치를 원칙으로하되 경제성을 검토하여 조정가능 -교량방호울타리가 있는 경우 방호울타리를 절개하여 출입구 설치	-가급적 1교량 1개소를 설치하는 것으로 하되 부득이한 경우 경간당 설치할수 있다	-교좌장치의 단복열 배치여부에 맞추어 설치하되 측면 한쪽은 제외	-상부구조(보강형등)에 교축방향으로 설치하며 -설치수량은 상부구조당 1열로 하되 상하행선이 분리된 교량은 각 1열씩 설치할수 있다	
재질	-콘크리트로 설치하는 것을 원칙으로하되 부득이한 경우 부식되지 않는 철재로 설치가능	부식이 되지 않는 강재	-SS400강재 -도장은 무기질징크1회+에폭시계1회+불소수지계2회	-콘크리트 또는 부식이 되지 않는 강재(알루미늄등)	부식되지않는 강재	
규격	-유효폭 60cm -계단높이는 토공의 구배에 맞게 조정	-발판폭:50cm -원형지지대 내경 : 60cm	-길이:교폭+2.25m(출입시설포함) -B=1.2m,H=1.2m	-유효폭:80cm	-유효폭:80cm	

8. 부대공

가. 세굴심도 측정 및 사석보호공

1) 하천설계기준 및 해설(국토해양부) 세굴평가 및 세굴방호공을 참조한다.

- ① 동일교량에서 다수의 교각이 설치될 경우 사석의 크기는 시공성을 고려하여 교각별 사석크기 중 최대치 적용
- ② 사석은 유수에 의해 유출되지 않도록 맞물림 시공하고, 마무리면은 하상면과 동일하게 시공
 - 사석을 이용한 세굴 방호공일 경우에는 사석 보호공의 붕괴를 최소화하기 위하여 시공될 사석 아래의 토사가 이동할 우려가 있는 구간에는 필터층(전석층, 토목점유층 등)을 둘 수 있다.
- ③ 사석 크기
 - ㉠ Isbash 공식 또는 Richardson 공식 중 큰 것을 사용하든지 국토해양부의 승인을 받은 국내공식 또는 직접 현장실험을 수행한 결과를 사용한다.
(예: 한강교량의 경우 평균중량 약 700N)



2) 사석품질기준 [하천공사 표준시방서(2007, 한국수자원학회)]

- ① 비중 2.5이상, 최소안전 중량 300N이상을 적용하여야 한다.
- ② 제주 현무암과 퇴적암류인 사암, 역암, 이암, 혈암, 석회암, 용회암 등을 제외한 암석 사용
- ③ 물리적 풍화를 고려할 때 연암이상(일축압축강도 50MPa이상)의 비 풍화암을 사용

3) 세굴발생 위치

- ① 하천의 곡선부, 수충만곡부에 원심력에 의해 발생
- ② 호안 양단보에서 발생
- ③ 호안 구조물이 교량등의 구조물과 연결되는 구간에 발생.
- ④ 하천과 인접한 교량 옹벽부 비탈면 세굴발생
- ⑤ 위와 같이 세굴발생 위치에 대해서는 세굴검토 후 세굴에 대한 대책을 마련하여야 한다.

마. 교각 충돌 방지시설

하천이나 해상교량 중 선박의 주운 및 항해에 의한 충돌이 우려될시 충돌시험등을 통하여 검증된 충돌 방지시설을 설치하여야 한다.

9. 지하공동 보강공

가. 개 요

- 1) 구조물 지하에 발달한 자연동굴, 인위적 공동의 분포규모 및 특성을 파악하고 구조물의 안전성에 미치는 영향을 검토한다.
- 2) 하부에 발달한 지하공동에 의해 구조물의 안정성이 저하될 경우 노선변경을 검토하고 노선변경이 불가능할 경우 보강공사를 실시하여 구조물의 안정성을 확보한다.

나. 지하공동 조사

1) 사전조사

- 인위적 지하공동, 지질구조 및 기반암의 특성과 관련된 지하공동발달 징후를 확인하고 필요시 추가 조사 필요 여부, 항목, 수량을 결정하기 위하여 사전조사를 실시한다.

< 표 1 > 사전조사 항목 및 수량

항 목	조사빈도	조사목적
기존 문헌조사	전 구간	· 지질분포 현황 및 지형의 특징 파악 · 터널, 광산 갱도 등 인위적 지하공동 유무 확인
위성영상, 항공사진, 수치등고선도 분석	전 구간	· 개략적인 지질구조 파악 · 선구조, 절리, 단층, 암상의 개략적인 추정
지표지질조사	전 구간 (좌우 500m)	· 노두 관찰을 통한 암상 및 지하공동 분포 징후 확인

2) 개략조사

- 사전조사 결과 지하공동의 발달이 예상되는 구간을 대상으로 노선 종단방향의 물리탐사를 실시하여 지하공동의 개략적인 발달심도 및 규모를 파악하고 정밀조사 필요 여부, 항목, 수량을 결정한다.

< 표 2 > 개략조사 항목 및 수량

항 목	조사빈도	조사목적
탄성파굴절법탐사	주요 구조물 종단	· 지층에서 굴절, 반사되는 탄성파를 이용하여 지하의 지질구조나 암석의 물리적 성질 파악
전기 비저항탐사	주요 구조물 종단	· 지층의 전기적 성질을 이용하여 지층 구조, 암석분포 상태 등을 확인

3) 정밀조사

- 개략조사 결과 지하공동의 발달이 확인된 구간에 대하여 지하공동의 위치, 크기, 형태, 충전물의 종류, 역학적 특성을 파악하여 구조물 안정성 해석을 실시하고 불안정시 보강대책을 수립하기 위한 자료를 제공하기 위하여 실시한다.

< 표 3 > 정밀조사 항목 및 수량

조사항목	조사빈도	조사목적
시추조사	- 교량 : 응력영향심도이하, 기초당 4개소 - 비탈면 : 계획고하 1 m까지, 절토 개소당 2공 이상	- 지층 구성상태 확인 - 지하공동 발달심도 확인
탄성과 반사법탐사 또는 3차원 전기 비저항탐사	- 교량 : 기초당 3단면 이상 - 비탈면 : 종방향 분포 범위까지	- 시추조사, 토모그래피탐사 범위를 벗어난 구간의 지하 공동규모 및 분포 위치 확인 - 시추조사, 토모그래피탐사 결과와 대비하여 3차원 영상 획득
토모그래피 탐사 (탄성과 또는 비저항)	- 교량 : 기초당 3단면 이상 - 비탈면 : 개소당 2단면 이상	- 시추공 사이에 분포하는 지하공동 확인 - 탄성과속도 및 비저항치를 파악하여 지층 특성 파악
현장시험 및 실내시험, 기타		지층특성 파악, 안정성 해석 기초자료 취득

4) 안정성 해석

- 개략조사 및 정밀조사를 통해 지하공동의 분포를 확인한 구간은 기존의 지지력 공식 등 기준에 근거한 지지력 평가와 경험식, 전산해석(연속체 해석, 불연속체 해석)을 실시하여 침하량을 평가한 후 구조물의 안정여부를 판단한다.

< 표 4 > 안정성 평가 기준

평가항목		구분	허용범위 (구조물기초설계기준)	적용기준	비고
침하량	전 침하량		$s = 25 \sim 37.5 \text{ mm}$	25 mm 이하	Terzaghi Skempton
	부등 침하량		$s = 10 \sim 25 \text{ mm}$	10 mm 이하	
	각 변위		$\delta = 1 / 300$	1 / 300 이하	
지지력				허용하중 > 작용하중	

다. 보강공법

시공조건	구분	공법		비고
공동내 작업가능	충진법	다짐충진법, 고품블록 쌓기법, 갱내 기둥 보강법		
공동내 작업 불가능	주입공법	압력주입	LW , SGR, MSG	
		분사주입공법	2중관 주입공법, 3중관 주입공법	
		Mortar 주입	CGS	
	말뚝공법	현장타설말뚝 - 지하공동 심도 이하 지지층까지		

10. 하부구조 설계기준

가. 적용범위

본 설계 요령은 국대도, 일반국도, 국지도, 시·군도, 기타도로 공사의 도로구조물 설계에 적용한다.

나. 적용기준

본 하부구조 설계에 적용하는 설계기준은 아래의 기준을 근간으로하여 4. 02 1. 나. 적용기준을 공통적용하기로 한다.

다. 지반조사

구조물 기초설계기준 제3장 지반조사의 규정을 준용한다.

라. 설계일반

1) 흙의 분류

흙의 분류는 통일분류법(KSF2324)을 원칙으로 한다.

2) 흙의 단위 체적중량

흙의 단위체적중량은 토질시험 결과에 따라 정하는 것을 원칙으로 하지만 토질시험을 하지 않는 경우에는 <표 1>의 값을 참고할 수 있다.

< 표 1 >

종 류		상 태		지하수위 이상에 있는 흙의 단위 체적중량 (kN/m³)
흙 쌓 기	자갈섞인모래	다져진 것		20
	모래	다져진 것	입도가 좋은 것	20
			입도가 나쁜 것	19
	사 질 토	다져진 것		19
점 성 토	다져진 것		18	
자 갈	자 갈	조밀한 것 또는 입도가 좋은 것		20
		조밀하지 않은 것 또는 입도가 나쁜 것		18
	자갈섞인 모 래	조밀한 것		21
		조밀하지 않은 것		19
연	모 래	조밀한 것 또는 입도가 좋은 것		20
		조밀하지 않은 것 또는 입도가 나쁜 것		18
	사 질 토	조밀한 것		19
		조밀하지 않는 것		17
지	점 성 토	단단한 것 (손가락으로 세게 눌러 약간 들어감, N=8~15)		18
		약간 연한 것 (손가락으로 보통 힘으로 눌러 들어감, N=4~8)		17
		연한 것(손가락이 쉽게 들어감, N=2~4)		16
	반	점토및실트	단단한 것 (손가락으로 세게 눌러 약간 들어감, N=8~15)	
약간 연한 것 (손가락으로 보통 힘으로 눌러 들어감, N=4~8)			16	
연한 것(손가락이 쉽게 들어감, N=2~4)			14	

(가) 지하수위 이하에 있는 흙의 단위체적중량은 <표1>에서 9를 뺀 값을 사용한다.

(나) 채석은 자갈과 같은 값으로 한다. 또 암버럭, 암괴의 경우에는 종류, 형상, 크기 및 간극에 따라 고려할 필요가 있다.

(다) 자갈 섞인 사질토 또는 자갈 섞인 점성토에서는 혼합비율 및 상태에 따라서 적당한 값을 정한다.

(라) 지하수위는 시공후인 경우 평균치를 고려한다.

(마) 입도가 나쁜 모래란 예를 들면 입경이 균등한 모래를 말한다. 자갈의 경우도 같다.

3) 흙의 전단강도

흙의 전단강도는 원칙적으로 토질시험을 실시하여 구하여야 하지만 <표2>에 나타난 값을 참고할 수 도 있다.

< 표 2 > 흙의 내부마찰각 및 점착력

종 류		상 태		내부마찰각(도)	점착력(kN/m ²)
흙 쌓 기	자갈 및 자갈섞인모래	다져진 것		40	0
	모래	다져진 것	입도가 좋은 것	35	0
			입도가 나쁜 것	30	0
	사 질 토	다져진 것		25	30이하
	점 성 토	다져진 것		15	50이하
자 연	자 갈	조밀한 것 또는 입도가 좋은 것		40	0
		조밀하지 않은 것 또는 입도가 나쁜 것		35	0
	자갈섞인 모래	조밀한 것		40	0
		조밀하지 않은 것		35	0
지 반	모래	조밀한 것 또는 입도가 좋은 것		35	0
		조밀하지 않은 것 또는 입도가 나쁜 것		30	0
	사 질 토	조밀한 것		30	30이하
		조밀하지 않는 것		25	0
	점 성 토	단단한 것 (손가락으로 세게 눌러 약간 들어감, N=8~15)		25	50
		약간 연한 것 (손가락으로 보통 힘으로 눌러 들어감, N=4~8)		20	30
		연한 것(손가락이 쉽게 들어감, N=2~4)		15	15
	점토및실트	단단한 것 (손가락으로 세게 눌러 약간 들어감, N=8~15)		20	50
		약간 연한 것 (손가락으로 보통 힘으로 눌러 들어감, N=4~8)		15	30
		연한 것(손가락이 쉽게 들어감, N=2~4)		10	15

(가) 흙의 전단강도는 가능한 한 토질시험을 실시하여 결정하여야 한다. 특히 연약지반을 구성하는 점착력을 갖는 흙의 전단강도는 반드시 토질시험을 실시하여 결정하여야 한다.

(나) <표2>에 나타난 내부마찰각 및 점착력의 값은 압밀-비배수(압밀-급속) 전단에 대한 값이다.

- (다) <표2>에서는 쌓기에 대한 지하수, 용수의 영향을 고려하지 않고 있다.
- (라) 채석, 암버력, 암괴 등은 대체로 자갈에 준하여도 좋다.
- (마) 자갈 또는 암괴가 섞인 사질토 및 점성토에서는 혼합비율, 상태에 따라서 적절한 값을 정한다.
- (바) 시험에 의하지 않고 자연지반의 점토, 실트 및 점성토의 점착력을 결정하는 경우 <표 2>에 주어진 내부마찰각과 추정된 선행하중에서 전단강도를 구하고, 그 전단강도로 점착력을 가정하여도 된다.

4) 지지 지반의 선정

- (가) 기초는 양질의 지층에 지지시키는 것을 원칙으로 한다.
- (나) 기초의 목적은 상부공 및 구체에서의 하중을 기초지반에 안전하고 확실하게 전달하는데 있다. 따라서, 충분한 두께를 갖는 양질의 지지층에 지지시켜야 한다. 양질인 지지층의 표준이 되는 N값은 <표3>와 같다.
- 그러나 적당한 강도를 갖는 지반에서 어느 정도의 침하를 허용할 수 있을 때는 구조물의 중요도와 경제성을 고려해서 마찰말뚝을 사용하는 편이 좋은 경우도 있다.

< 표 3 > 지지층과 N 값

층의 분류 \ 지지층	양질의 층	견고한 층
사 질 토	$30 < N < 50$	$50 < N$
점 성 토	$20 < N < 30$	$30 < N$

- (다) 또한 부득이 중간의 얇은층에 지지시키는 경우 하층에 대한 충분한 조사를 하고 지지력의 감소, 침하량의 산정을 해야하며 상부구조를 포함한 전체의 안정성에 대한 검토를 해야할 필요가 있다.

5) 지반변형계수(E_0)

지반변형계수는 기초의 즉시 침하량 및 말뚝의 수평변위량 산정등에 사용되며 적용 값은 현장 재하시험 결과의 적용을 원칙으로하나 N치를 토대로 지반변형계수를 추정 할 경우는 다음과 같이 적용한다.

지 층 상 태	$E_0(\text{MPa})$
	NAVFAC DM 6.1-220
실트 , 모래질 실트	0.4N
가는내지 중간모래	0.6N
좋은모래(자갈이 약간 함유된 모래)	1N
모래질 자갈 , 자갈	1.2N

마. 얇은 기초

1) 얇은 기초는 상부하중에 대하여 활동, 전도, 지내력에 대하여 충분한 안전율을 확보하여야 한다.

2) 기초가 충분한 지내력을 확보하기 위해서는 다음의 사항을 각각 만족하여야 한다.

① 전단파괴에 대하여 안전 ② 과도한 침하나 부등침하에 대하여 안전

3) 허용 침하량(얇은 기초)

구조물 기초는 구조형식에 따라 다음과 같이 허용 침하량을 적용한다.

① 정정구조

지 지 층	총 변 위	부 등 변 위
모 래 지 반	50 mm	40 mm
점 토 지 반	100 mm	40 mm
복 합 지 반	60 mm	40 mm

② 부정정구조

지 지 층	총 변 위	부 등 변 위
모 래 지 반	25 mm	20 mm
점 토 지 반	50 mm	20 mm
복 합 지 반	30 mm	20 mm

③ 각변위

구 분	허용각변위 (δ/s)
다경간 교량	0.004
단경간 교량	0.005

④ 보강토옹벽

구 분	총 변 위	부 등 변 위
교량 접속부	100~200 mm	$\frac{1}{100} \times H$
상기이외의 경우	150~300 mm	

H : 옹벽고

4) 기초심도 선정

① 얇은 기초는 지지층이 지표면 5 m 이내에 있는 경우 적용하며, 그 외의 경우는 다른 기초형식과 비교 검토를 하여 적정공법을 선정 하여야 한다.

② 얇은 기초는 지반의 상태에 따라 콘크리트(mass concrete)로 치환을 할 수 있으며 콘크리트 치환하는 깊이는 설계시 2 m, 시공시 3 m 이내의 범위로 제한하는 것이 합리적이다.

바. 깊은기초

1) 말뚝기초는 다음과 같은 지지력 검토를 수행하여야 한다.

- 연직지지력. - 수평지지력. - 인발지지력.
- 무리말뚝 영향검토.

2) 말뚝의 연직지지력은 아래의 검토값중 가장 적은 값으로 한다.

- 정역학적 공식. - 동역학적 공식. - 재하시험(필요시).
- 말뚝 본체의 축방향력.

3) 최소 말뚝길이

말뚝기초는 지지층이 지표면으로부터 5m이상 또는 10D(D : 말뚝직경)에 있는 경우에 적용하며 그 외의 경우는 다른 기초형식과 충분한 비교 검토를 통하여 적정공법을 선정하여야 한다.

4) 허용 침하량(깊은기초)

구 조 형 식	허 용 변 위	허 용 각 변 위
철근콘크리트 구조	50 mm	$\frac{1}{300}$

5) 매입말뚝의 연직지지력 산정

매입말뚝의 경우는 다음의 <표 4>와 같이 연직지지력을 산정한다.

< 표 4 > 각종 매입말뚝의 지지력 공식(일본 건설성 고시 기준)

시 공 법	선단지지력 산정법	말뚝 선단부의 조건	주면 마찰력의 산정식
타격공법	$Q_p = 30 \overline{N} A_p$	$\overline{N}$ 은 말뚝 선단부의 평균치 $\overline{N} \leq 40$	$Q_f = (\frac{1}{5} \overline{N}_s L_s + \frac{1}{2} \overline{q}_u L_c)$ $\overline{N}_s \leq 50$ $\overline{q}_u \leq 20 (\overline{q}_u = 1.25N)$
시멘트 페이트 주입공법	$Q_p = 20 \overline{N} A_p$	$\overline{N}$ 은 말뚝 선단부의 평균치 $\overline{N} \leq 40$	$Q_f = (\frac{1}{5} \overline{N}_s L_s + \frac{1}{2} \overline{q}_u L_c)$ $\overline{N}_s \leq 25$ $\overline{q}_u \leq 10 (\overline{q}_u = 1.25N)$
선굴착 고결공법	$Q_p = 25 \overline{N} A_p$	$\overline{N}$ 은 말뚝 선단부의 평균치 $\overline{N} \leq 40$	$Q_f = (\frac{1}{5} \overline{N}_s L_s + \frac{1}{2} \overline{q}_u L_c)$ $\overline{N}_s \leq 25$ $\overline{q}_u \leq 10 (\overline{q}_u = 1.25N)$
선굴착 최종 타격공법	$Q_p = 30 \overline{N} A_p$	$\overline{N}$ 은 1D~4D 평균치 $\overline{N} \leq 40$	$Q_f = (\frac{1}{5} \overline{N}_s L_s + \frac{1}{2} \overline{q}_u L_c)$ $\overline{N}_s \leq 25$ $\overline{q}_u \leq 10 (\overline{q}_u = 1.25N)$
선굴착 최종 경타공법	$Q_p = 25 \overline{N} A_p$	$\overline{N}$ 은 1D~4D 평균치 $\overline{N} \leq 40$	$Q_f = (0.9L_s + 24L_c)U$

시 공 법	선단지지력 산정법	말뚝 선단부의 조건	주면 마찰력의 산정식
선굴착확대 고결공법	$Q_p = 25 \overline{N} A_p$	$\overline{N}$ 은 1D~4D 평균치 $\overline{N} \leq 40$	$Q_f = (\frac{1}{5} \overline{N}_s L_s + \frac{1}{2} \overline{q}_u L_c)$ $\overline{N}_s \leq 25$ $\overline{q}_u \leq 10(\overline{q}_u = 1.25N)$ 주면고결액을 사용 않을 때 1.5LU
속파기 확대 고결공법	$Q_p = 25 \overline{N} A_p$	$\overline{N}$ 은 1D~4D 평균치 $\overline{N} \leq 40$	$Q_f = 1.5LU$
회전 고결공법	$Q_p = 25 \overline{N} A_p$	$\overline{N}$ 은 1D~4D 평균치 $\overline{N} \leq 40$	$Q_f = (\frac{1}{5} \overline{N}_s L_s + \frac{1}{2} \overline{q}_u L_c)$ $\overline{N}_s \leq 25$ $\overline{q}_u \leq 10(\overline{q}_u = 1.25N)$ 주면고결액을 사용 않을 때 1.5LU

여기서,

$$R_U = Q_p + Q_f$$

R_U : 극한지지력 (kN)

U : 주면길이 (m)

f_i : 말뚝의 주면마찰력 (kN/m²)

N : 선단지반의 N치

$\overline{N}$: 선단에서 아래 1D (D : 말뚝직경) 및 위로 4D의 N치의 평균치

$\overline{N}_s$: 사질토 N치의 평균치

L_s : 사질토층의 두께 (m)

$\overline{N}_c$: 점성토 N치의 평균치

L_c : 점성토층의 두께 (m)

참고자료 (콘크리구조물 보수보강공법)

□ 강화섬유 앵커 보강공법 (Hi-URFA 공법) <Using Reinforced Fiber Anchor>

- 강화섬유 앵커를 이용하여 강화섬유시트로 구조물을 보강하는 공법.

(Hi-URFA공법)은 강화섬유시트로 건물, 교량, 터널등 구조물을 보강함에 있어서 구조물 표면과 이에 접착되는 강화섬유시트간의 접착력을 향상시킴으로써 보강작업 후 구조물의 표면으로부터 강화섬유시트의부착력을 향상시켜 강화섬유의 장점인 고인장력을 최대한 발휘되게 하여 박리현상을 방지하는 것을 목적으로 하였다.

- 특히 고도의 보강강도를 얻기 위하여 콘크리트 면에 다수 겹의 강화섬유시트를 적층할 경우, 강화섬유시트끼리의 접착은 견고히 유지되나 구조물 표면과 이에 처음으로 접착되는 강화섬유시트 간에는 접착부분이 떨어지는 박리현상이 발생하여 원하는 보강강도를 얻을 수 없는 문제점이 발생하는데, 위와 같은 문제점을 해결하기 위하여 보강부의 콘크리트 구조물에 일정간격의 강화섬유 앵커를 삽입 접착시키고 외부의 슬부를 넓게 펴서 에폭시 수지로 구조물 표면에 접착, 그 위에 강화섬유시트를 적층하여 보강하는 공법이다.

1. 강화섬유 앵커의 특성.

종 류	규 격	인장강도	
탄소섬유 앵커	Ø10×60~120L	1500MPa	
유리섬유 앵커	Ø10×60~120L	800MPa	

2. 효 과.

- ① 고강도의 접착력 : 콘크리트 구조물 표면과 이에 접착되는 강화섬유시트가 강화섬유앵커에 의하여 견고히 접착되어 박리현상이 발생하지 않는다.
- ② 고인장 강도 보강 : 강화섬유시트나 강화섬유앵커가 탄소섬유등 각종 강화섬유를 이용하여 제작함으로써 철근의 인장강도보다 3~5배 이상의 강도로 적절히 보강 가능함.
- ③ 구조물의 수명연장 : 강화섬유의 특징인 산, 염기, 수분, 자외선 등의 외부 영향에 대한 부식이나 열화 현상이 발생되지 않으므로 구조물의 수명을 연장 시킨다.
- ④ 공사 기간 단축 : 초경량화로 인한 운반 및 작업성이 우수하므로 공사기간 단축 효과를 기대할 수 있다.
- ⑤ 초경량으로 기존 구조물에 하중 부가가 없고 인장, 압축 전단 하중에 높은 보강 효과가 있다.
- ⑥ 외관 미려성 : 강화섬유시트를 2~3겹 이상 적층할 경우에도 외부로 표시가 나지 않고 강화섬유시트가 가지는 높은 인장강도를 그대로 보강력으로 활용할 수 있다.

3. Hi-URFA공법 시공순서

바탕처리 및 단면복구	① 시공범위 결정, 부착부위 표시. ② 불순물 제거, 건조. ③ 콘크리트 노화층 및 열화층 제거 ④ 철근 방청처리 ⑤ 균열보수, 복구 (몰탈, 크랙부위 에폭시 주입)
요철수정	① 모서리 부위 면처리 ② 요철부위, 면처리 ③ 돌출부의 평활성 작업 ④ 오목부의 에폭시 퍼티처리
프라이머 도포	① 프라이머 혼합(주제, 경화제) ② 프라이머 칠하기 ③ 건조
강화섬유 앵커 시공	① 앵커 시공부위 표시 ② 시공부 드릴 작업 ③ 앵커 봉형상 부위에 에폭시 접착제를 발라 삽입한다 ④ 앵커 솔부위에 에폭시 수지를 함침하여 일방향 또는 방사형으로 퍼서 구조물에 정착시킨다.
(강화) 탄소섬유 시트 부착	① 수지배합(주제, 경화제) ② 롤러 도포 (하도함침) ③ 강화섬유시트 부착 ④ 고무해라 등을 사용하여 수지함침 및 탈포 ⑤ 롤러 도포 (상도 함침) ⑥ 고무해라 등을 이용하여 수지함침(특히 앵커솔 부위를 함침시켜 일체형이 되도록 한다
양생	① 20℃ 인 경우 1주일 ② 10℃ 인 경우 2주일

⇒ 작업조건에 따라 강화섬유 앵커시공과 강화섬유시트 부착 시공순서가 바뀔 수 있다.

4. 강화섬유시트 시공 방법

(1) 하지 그라인딩

- ① 바탕 콘크리트 표면의 노화층 및 열화층(풍화, 레이턴스, 이형제 박리, 몰탈, 도장, 오염 등)을 디스크 샌더그라인더 등을 이용하여 연마 제거한다.
- ② 연마 분진을 압축공기 등으로 제거한다. 물로 세정할 경우 충분히 건조시킨다.

(2) 단면 복구

- ① 바탕 콘크리트의 불량 부(박리, 공극, 핀홀, 부식, 요철부위 등)를 깎아내 제거하며 철근의 노출이 있을 경우에는 방청처리를 한 후 콘크리트와 동등 이상의 강도가 있는 에폭시 수지 몰탈, 폴리마시멘트몰탈 등으로 단면을 복구시켜 일체형 구조물을 형성시킨다.
- ② 크랙, 조인트(이어 치기)에서 누수가 발생할 경우에는 별도의 지수 조수 처리를 행한다.

(3) 요철수정

- ① 표면의 돌출부(돌기층 등)를 햄머드릴, 디스크샌더 등으로 연마하여 평활하게 한다. 오목부(조인트 등)에 에폭시수지 퍼티, 몰탈 등으로 충전보수 한다.
- ② 단면의 돌출된 부위는 가능하면 크게 깎아내고 움푹 들어간 곳은 수지퍼티, 몰탈 등으로 메워 주도록 한다.

(4) 프라이머 도포

- ① 에폭시 프라이머의 주제, 경화제를 소정의 배합비로 용기에 담아 균일하게 혼합될 때까지(약2분간)충분히 교반시킨다. 교반은 원칙적으로 전동 핸드믹서를 이용한다. 1회의 혼합량은 가사시간 이내에 시공을 완료할 수 있는 양으로 배합하여 사용하며 가사시간이 초과된 것은 사용하지 않는다. (가사시간은 카다로그 수지의 물성표향을 준수하며 온도, 혼합량에 의해 변화하므로 주의 할 것.)
- ② 롤러를 이용하여 균일하게 도포한다. 완전건조 후 2~3회 도포를 행한다. 도포량은 시공면의 방향, 거칠기에 따라 변화한다.
- ③ 3시간 ~12시간 이상 건조시킨다.
- ④ 표면의 요철 부위는 디스크샌더, 콘크리트 연마기 등으로 필요에 따라 수지퍼티 등으로 요철을 수정한다.

* 기온이 5℃이하, 우천 및 결로의 우려가 있을 경우에는 시공하지 않는다.

* 시공부의 온도, 습도를 확인하고 적절한 프라이머를 선택하여 도포한다.

(5) 강화섬유앵커시공

- ① 강화섬유시트 시공부위에 앵커장착개소를 정하고 표시한다.(통상적으로, m²당 2~3개소)
- ② 앵커장착부 드릴 작업한다. (Ø10 앵커 사용시 Ø12~13으로 드릴링 한다)
드릴 천공부는 에어를 사용하여 먼지를 불어낸다.

- ③ 앵커 봉 형상부에 에폭시 접착제나 씰링제를 충분히 발라 천공부에 삽입한다.
너무 험겁게 들어가면 접착제를 더 보충한다.
앵커 봉형상부를 삽입 시 구조물 표면보다 바깥으로 나와서는 안된다.
(안쪽으로 들어가고 표면에는 솔 부위만 남아 있어야 한다.)
- ④ 접착제 경화 후 앵커 솔부위에 에폭시 수지를 함침하여 방사형이나 일방향으로 퍼서 구조물에 롤러를 사용 접착시킨다.

(6) 강화섬유시트의 부착

- ① 강화섬유시트를 나이프, 컷터등을 이용하여 미리 소정의 크기대로 재단하여 재단구격은 작업성을 고려하여 길이 8m이내가 적당하다.
- ② 시공면의 프라이머가 표면건조 되었음을 확인한다. 프라이머 시공 후 1주일 경과 되었을 경우에는 샌드페이퍼로 표면을 거칠게 연마해 준다
- ③ TOP Coat의 주제. 경화제를 소정의 배합비로 용기에 담아 균일하게 될 때까지 (약 2분간) 혼합시킨다. 교반은 전동핸드믹서를 이용하여야 한다. 1회의 배합은 가사시간 내에 시공을 완료할 양으로 가사시간이 경과된 것은 사용하지 않는다.
(대기 온도와 가사시간 관계는 카다로그 참고)
- ④ 수지를 롤러, 붓으로 균일하게 도포한다.(하도도포)
도포량은 시공면의 방향, 거칠기 등에 의해 변경한다. 들어간 주위에는 많은 양을 도포한다.
- ⑤ 강화섬유시트 접착면에 접착시키고 이형지를 벗겨낸 후 탈포 롤러나 고무주걱으로 표면을 섬유방향에 따라 2~3회 문질러 수지가 함침되도록하여 기포를 제거한다.
문질러때 강화섬유시트가 파손 및 방향이 흐트러지지 않도록 주의하며 섬유방향 부위의 연결은 반드시 8~10cm가 되도록 이어 나가고 폭 방향의 겹침은 불필요하다.
- ⑥ 접착 후 수지와의 겔 현상이후(30분 이상)까지 방치한다. 이 사이에 들뜸이나 늘어짐이 발생하면 롤러, 고무주걱 등으로 눌러 완전히 접착시킨다.
- ⑦ 수지를 강화섬유시트 표면에 재도포한다.(상도함침) ⑤의 공정과 마찬가지로 요령으로 탈포 롤러나 고무주걱으로 섬유방향 표면을 따라 표면마감 도장한다.

5. 안전 대책

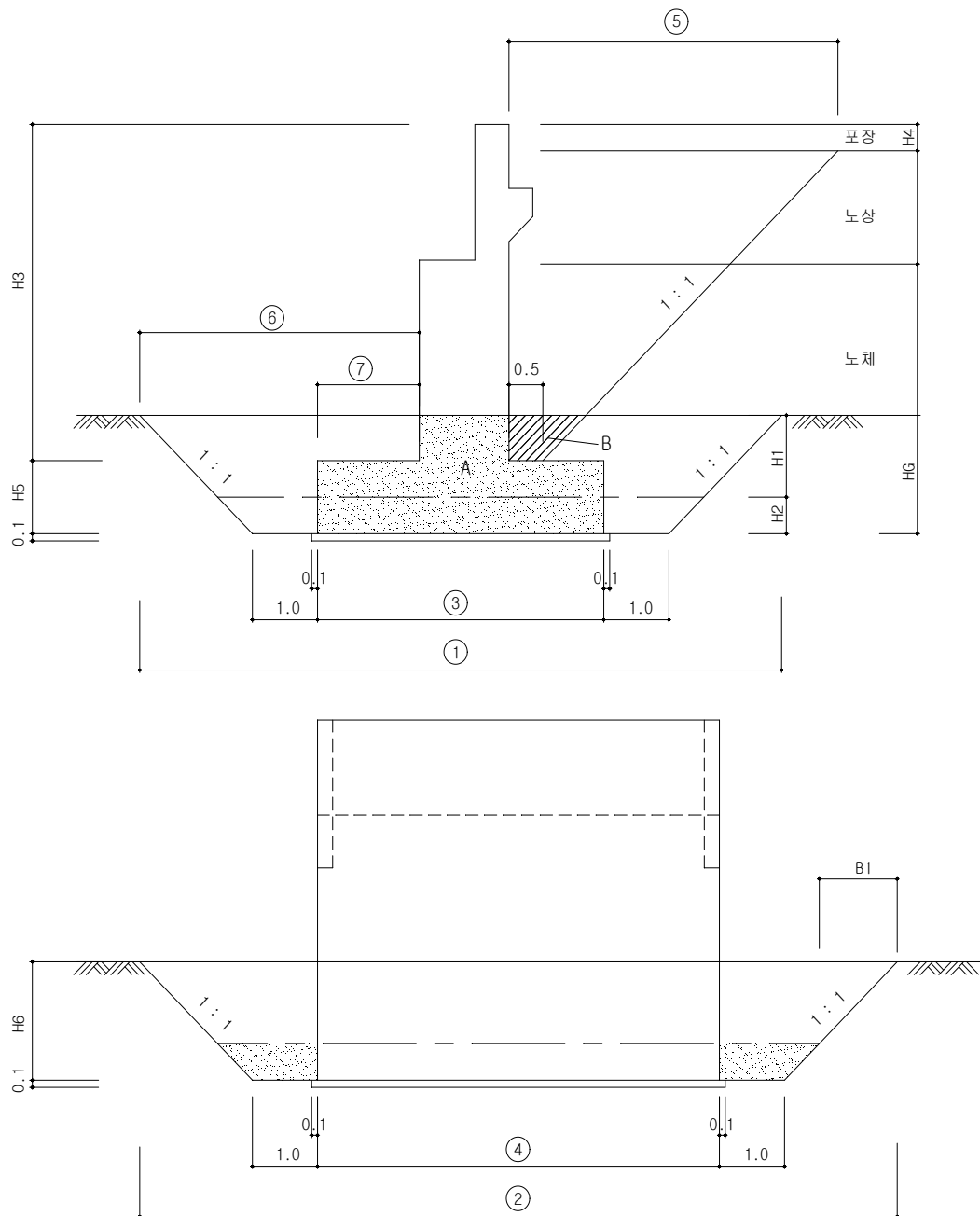
- (1) 자재, 공구 사용방법 및 보관 방법을 확인한다.
- (2) 가설대, 통로 등의 작업환경을 정리, 정비하고 작업에 따라서 보호마스크, 안경, 장갑, 안전벨트 등의 보호구 착용을 의무화한다.
- (3) 유기용제를 사용할 때에는 흡입사고가 발생하지 않도록 항상 주의하며, 특히 밀폐된 공간에서 작업할 경우 송풍기나 덕트로 강제 환기시킨다.
- (4) 프라이머, 수지 도료 등이 피부에 묻었을 때는 비눗물로 씻어낸다.
또 눈에 들어갔을 경우에는 즉시 흐르는 물에 씻어내고 의사의 진료를 받는다.
- (5) 긴급연락망을 구축하고 시공 계획을 명기함과 동시에 작업지시를 철저히 교육시키고, 사고 발생시 신속한 대응을 할 수 있도록 하며 응급치료 방법과구급약은 항상 준비해 둔다.

□ 수량산출 요령

1. 토 공

가. 터파기 여유폭 기준

- 1) 교 량 : 1.0m
- 2) 암 거 : 0.5m
- 3) 측 구 : 0.3m
- 4) 옹 벽 : 0.5m



가. 터파기 (m³)

1) 양단면 평균법 적용

2) 육상토사(0~4m)

$$[(\textcircled{1} \times \textcircled{2}) + \{(\textcircled{1} - H1 \times 2) \times (\textcircled{2} - H1 \times 2)\}] \times \frac{1}{2} \times H1 =$$

3) 육상토사(4m이하)

$$\{[(\textcircled{1} - H1 \times 2) \times (\textcircled{2} - H1 \times 2)] + [(\textcircled{3} + 1.0 \times 2) \times (\textcircled{4} + 1.0 \times 2)]\} \times \frac{1}{2} \times H2 +$$

$$\{(\textcircled{3} + 0.1 \times 2) \times (\textcircled{4} + 0.1 \times 2)\} \times 0.1 =$$

※ 토사구간은 0~4m, 4m 이상으로 구분하며 4m 이상은 2단 터파기로 산출한다.

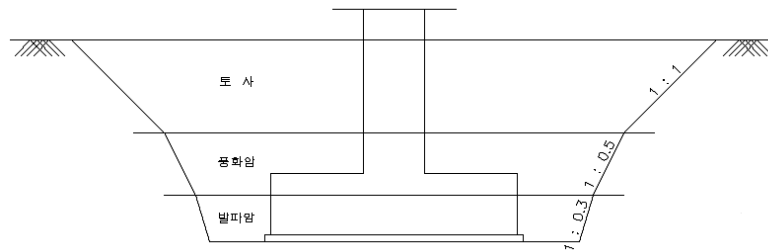
※ 수중터파기 및 용수터파기의 경우도 육상과 동일함

※ 각 토질별 터파기 경사

토 사 : 1:1.0 경사 적용

풍화암 : 1:0.5 경사 적용

발파암 : 지반 하단으로부터 1:0.3 경사 적용



4) 용수터파기

- SHEET PILE 및 가물막이 등의 설치와 물푸기가 반영된 경우
- 물이 용출은 되나 지면에 고이지 않는 상태
- 용출수가 많더라도 물푸기 등으로 용출수를 배제시켜 작업지역에 물이 고이지 않는 상태

※ 흙깎기 비탈면 또는 원지반이 경사진 곳에서 구조물 기초터파기는 지반이 낮은쪽 기준으로 기초상단이 1.0m 아래에 위치할 경우 장비의 운용성을 고려하여 낮은쪽 지반선보다 위부분은 깎기로 구분하여 수량산출 할 수도 있다.(아래도면참조)

※ 기초저면 하단의 면고르기용 버림 콘크리트의 두께는 100mm를 표준으로 하되 기초 지지면의 굴곡이 심할 경우 현장여건에 따라 두께를 조정할 수 있다.

나. 뒷채움 : 제3장 배수공(5.암거공)의 뒷채움을 따른다.

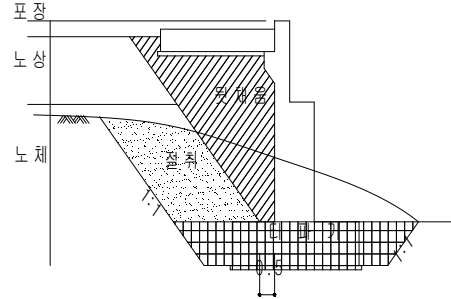
$$(\textcircled{5}+0.5) \times \frac{1}{2} \times (H3-H4) = "X"$$

1) APPROACH SLAB 공제 : a m³

2) WING WALL 공제 : b m³

3) BRACKET 공제 : c m³

※ 포장선 이하에 포함되는 구체에 해당함



다. 세굴방지용 채움재(m³)

$$[\{(\textcircled{6}+\textcircled{8}) \times \textcircled{2}\} + \{(\textcircled{6}+\textcircled{8}) - (HG-H5)\} \times \{\textcircled{2} - (HG-H5) \times 2\}] \times \frac{1}{2} \times (HG-H5) - \{\textcircled{8} \times \textcircled{4} \times (HG-H5)\} =$$

※ 세굴방지용 채움이 필요한 경우에 세굴심을 산정하여 세굴폭, 사석 중량 및 직경 등을 계산하여 반영한다.

1) 확대기초의 경우 : 암구간은 암반선(풍화암)까지만

① 무근 콘크리트 : 25-18-15

2) 파일기초의 경우

② 사석채움

라. 유용토(m³)

지반선 이하의 구체 및 뒷채움의 체적

A+B="Y" 수중터파기 (유용토는 토공기준)

※ 하천부 발생잔토는 유용토에서 제외하며, 필요시 하천관리청과 협의 후 유용한다.

마. 되메우기(m³)

총터파기량-(“Y”+암채우기량) =

바. 공제토(m³)

1) 노상 : 뒷채움, 구체, 날개벽 구체 및 외측부

2) 노체 : 뒷채움, 구체, 날개벽 구체 및 외측부

※ 모든 공제는 교량 시 · 종점을 기준으로 한다.

사. 줄때공제(m³)

교량 시 · 종점에서 연석의 길이만큼 사면을 따라서 지반고까지 이어지는 경사면적으로 산출한다.

아. 물푸기(배수공 기준)

※ 교각 토공은 필요한 ITEM으로 교대와 동일하게 산출한다.

1) 암거는 24hr 기준(용수있는경우), 교량은 48hr 기준으로 적용한다.

2) 반폭씩 시공시 물푸기 시간 2배 계상한다.

① 토사

- 터파기(백호우 1.0m³) : $\Theta = 42.18\text{m}^3/\text{hr} \div 1.5 = 28.12\text{m}^3/\text{hr}$
- 토사 물푸기 시간 : 토사수중, 터파기량(m³) $\div 28.12\text{m}^3/\text{hr} = ()\text{hr}$

② 리핑암

- 착암기 : $\Theta_1 = 0.203\text{hr}/\text{m}^3 \times 1.5 = 0.305\text{hr}/\text{m}^3$
- 집토(B/H 1.0m³) : $\Theta_2 = 40.54\text{m}^3/\text{hr} \div 1.5 = 27.027\text{m}^3/\text{hr} = 0.037\text{hr}/\text{m}^3$
- $\Theta = \Theta_1 + \Theta_2 = 0.342\text{hr}/\text{m}^3$
- 리핑암 물푸기 시간 : 리핑암 수중, 터파기량(m³) $\times 0.342\text{hr}/\text{m}^3 = ()\text{hr}$

③ 발파암

- 착암기 : $\Theta_1 = 0.203\text{hr}/\text{m}^3 \times 1.5 = 0.305\text{hr}/\text{m}^3$
- 집토(B/H 1.0m³) : $\Theta_2 = 18.68\text{m}^3/\text{hr} \div 1.5 = 12.453\text{m}^3/\text{hr} = 0.080\text{hr}/\text{m}^3$
- $\Theta = \Theta_1 + \Theta_2 = 0.385\text{hr}/\text{m}^3$
- 발파암 물푸기 시간 : 발파암 수중, 터파기량(m³) $\times 0.385\text{hr}/\text{m}^3 = ()\text{hr}$
- A. 터파기 물푸기 시간 : ① + ② + ③ = ()hr
- B. 거푸집 조립, 철근 조립 및 콘크리트 타설 = 48(24)hr
- C. 콘크리트 양생, 거푸집 해체 = ()hr
- $\therefore$ 총 물푸기 시간 : A + B + C = ()hr

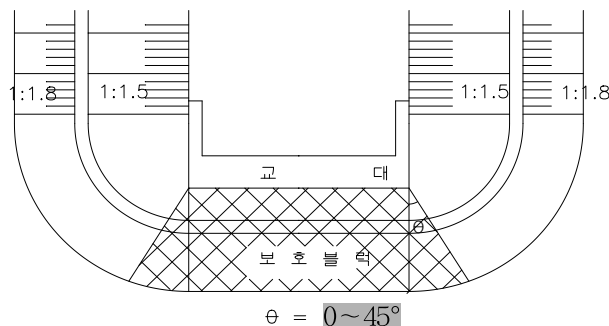
※ 단, 되메우기 시간을 고려할 필요가 있을시 발주처의 승인을 득한 후 반영 가능

자. 앞성토

앞성토 발생시 교량 시·종점 기준으로 하여 노체 성토 수량을 계산한다.

차. 보호블럭

- 1) 육교용(일반용), 하천용으로 구분하여 산출한다.
- 2) 설치각도는 현장여건과 미관을 고려하여 0~45° 범위 내에서 조정 설치한다.
- 3) 보호블럭설치 양단부에 교면배수시설 연결시에는 배수로(300×150)계획, 미연결시에는 콘크리트 경계석(100×200)으로 마감처리한다.
- 4) 보호블럭 기초공은 육상용(지표면)과 하천용(지표에서 1m깊이)로 구분하여 적용한다.



2. 상 부

가. 콘크리트

1) RC SLAB, RC RAHMEN, PREFLEX(복부, 가로보), 주형교량(S.T BOX, P.S.C BEAM등), 교각 : 25-27-15

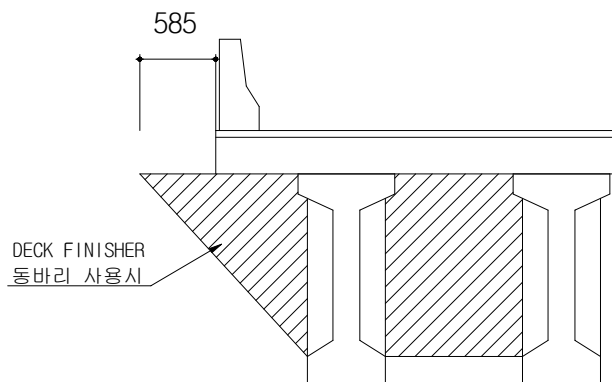
2) P.S.C BEAM : 19-40-15

※ 배수공 콘크리트 강도 사용기준 참조

나. 거푸집 (합판 3회)

벽체 및 상부에 적용한다.

※ P.S.C BEAM일 경우



다. 동바리

1) 목재 4회

- ① 쌓기구간 - 원지반 상단에서 산출한다.
- ② 깎기구간 - 원지반 상단에서 산출한다.

2) 강 관

- ① 쌓기구간 - 원지반 상단에서 산출한다.
- ② 깎기구간 - 원지반 상단에서 산출한다.

3) 수평연결재(강관) : m²당

H = 3.5m 초과시 높이 2m마다 설치한다.

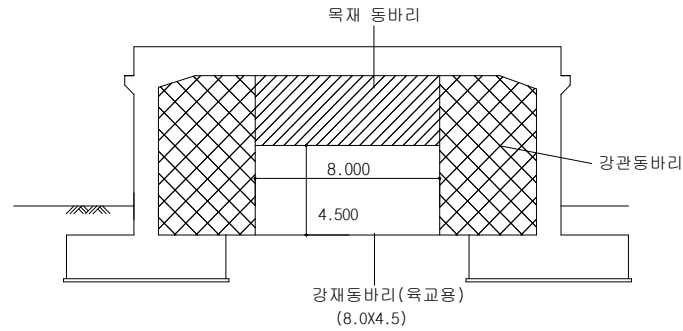
4) 강재(육교용)

- ① 8.0m×4.5m를 표준으로 하며, 폭원 및 높이는 현장여건등을 고려하여 변경할 수 있다.
- ② 라멘교의 SLAB 현장 타설 콘크리트 하중을 지지하기 위한 강재 동바리는 기초 상단으로부터 산출한다.

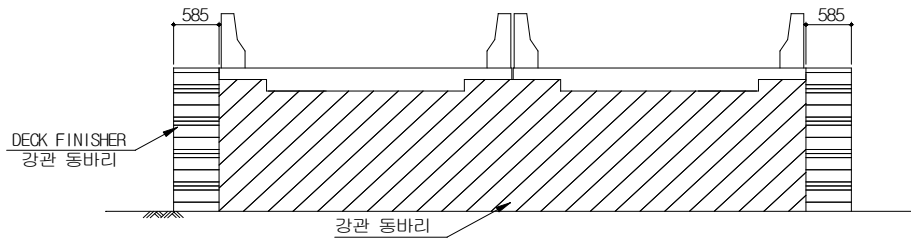
5) 데크피니셔용 : 현장여건 및 경제성을 고려하여 반영한다.

① 목재, 강관

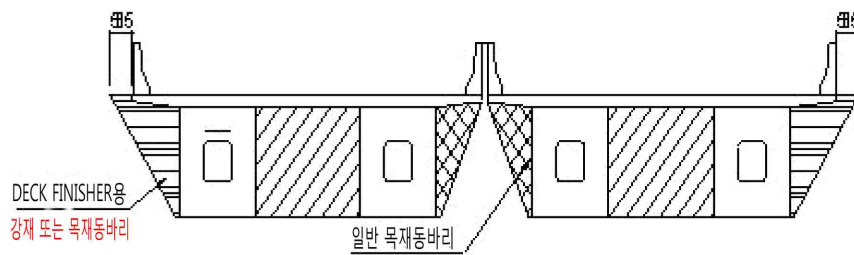
○ 라멘교



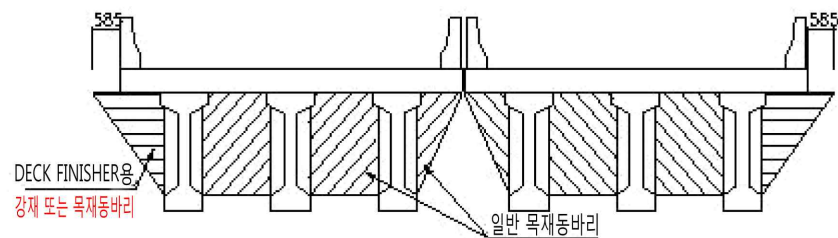
○ SLAB교



○ 거더교

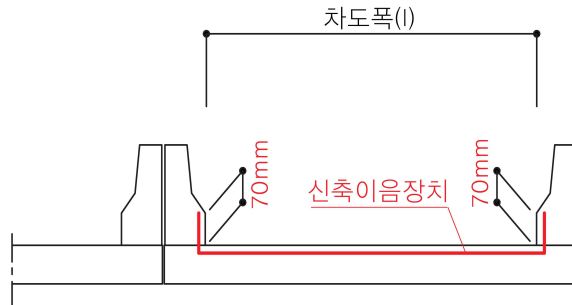


○ 빔 교



라. 신축이음장치(차도용:m)

- 1) 중분대 및 방호벽 구간은 제외한다.(누수방지를 위해 신축이음장치를 중분대 및 방호벽에 70mm 연장 적용한다.)
- 2) 신축이음장치와 연결되는 난간, 중분대는 덮개(Cover Plate)를 설치한다.



마. 교명주(개소당)

- 1) 장대교 및 특수 교량과 같이 조형미를 고려할 필요가 있을 경우에 한하여 적용한다.

바. 설명판(EA) : 재질 황동주물

- 1) 설치위치 : 난간 또는 콘크리트 방호벽에 부착
 - 2) 소 교 량 : 중분대 설치시 - 교명판 2개, 설명판 2개
중분대 미설치시 - 교명판 1개, 설명판 1개
 - 3) 장 대 교 : 교명판 2개, 설명판 2개
- ※교명판과 설명판을 일체화하여 수량 산정

사. SLAB 양생 및 교면방수(m²)

- 1) 방호난간 및 중분대 접지면을 제외한 SLAB 상판 면적으로 산출한다.
※ DECK FINISHER 면고르기도 동일(소교량 제외)
※ 장대교 및 소교량 : 아스팔트 교면포장
※ 교면 방수 : 교량형식 및 기후여건 등에 따라 적용한다.

구 분	교 면 방 수	비 고
프리스트레스트 콘크리트 슬래브교, 거더교 및 빔교	도막식 방수	
토피코 없는 라멘교 철근콘크리트 슬래브교	침투식 방수	
토피코 있는 라멘교, 지중 구조물	아스팔트 방수 또는 쉬트방수	

아. 배수시설

- 1) 배수구
 - ① 배수구 설치는 수리검토 결과에 의한다.
 - ② 육교용과 일반 교량용(하천교)으로 구분한다.
 - 육교용 : ITEM별로 수량 산출한다.

- 일반용 : 집수구(EA), 배수구(m)

2) 교면포장 물빼기공

- ① 설치목적 : 동절기에는 포장층에서 침투한 물이 포장과 슬래브 상판 사이에 체류하게 되어 동해를 입게 되거나 반복 교통하중에 의하여 포장의 파손을 일으키는 원인이 됨.

- 교면포장 보호를 위한 물빼기
- 신축이음장치를 고려하여 설치

자. 낙하물 방지공(m')

- ① 설치목적 : 국도횡단 및 교통량이 빈번한 장소에서 시공 시 낙하물에 의한 2차사고를 방지하기 위하여 설치한다.

- ② 수평 및 수직(경사)낙하물 방지공 면적으로 구분 산출한다.

- 수평 : 강재동바리폭×(SLAB폭+1.0m)
- 수직 : (난간높이+1.0)×연장×2개소

차. 시공 JOINT(m')

상부접합면적으로 산출한다.

카. T.B.M설치

100m 미만 1개소, 100m이상 2개소

타. 콘크리트 타설(펌프카)

P.S.C 및 R.C Slab, 라멘교 등을 높이별로 0~15m, 15m 이상으로 구분하여 산출한다.

파. 무수축 콘크리트 타설

신축이음 장치부에 타설한다.

※ 압축강도 : $f_{ck} = 60\text{MPa}$

※ 배합비

- 시멘트 : 600kg/m^3
- 모래 : 600kg/m^3
- 자갈 : 1000kg/m^3

하. 난간 및 콘크리트 방호벽

- 1) 난간은 현장여건을 고려하여 설계요령“4. 교량용 방호울타리 설치기준”에 의거 구분하여 산출한다.
- 2) 콘크리트 방호벽은 장대교인 경우 기계 타설을 원칙으로 하되, 현장여건에 따라 인력 타설로 할 수 있다.

거. 상부 점검로

강합성형교의 BOX GIRDER 사이에 설치하는 상부 점검로는 교량점검시설 설치 지침서 (국토해양부)에 의거하여 설치한다.

겨. 스페이서 설치

- 1) 슬래브 및 기초와 벽체용으로 구분 산출한다.
- 2) 합판 6회는 제외

교. 강교제작 및 운반

- 1) Net 수량
- 2) 운반이 가능한 높이, 폭원, 길이, 중량 기준

높이 H : 4.3m 이하 (차량포함)

폭원 B : 3.5m 이하 (차량포함)

길이 L : 17m 이하 (차량포함)

중량 W : 40ton 이하 (차량포함)

※ 강관제작 할증수량은 실제손실율에 따라 정산되도록 강관자재비에 할증수량 반영 금지

교. 강교 도장

- 1) 각 공종별로 구분 산출
 - ① 내부도장(공장)
 - ② 연결판 도장(공장)
 - ③ 내부볼트 및 연결판 도장(현장)
 - ④ 외부도장(공장)
 - ⑤ 외부포장면도장(공장)
 - ⑥ 외부볼트 및 연결판 도장(현장)
 - ⑦ 외부도장(현장)

구. 강교 비파괴 검사 [도로교표준시방서(2005년) 참조]

강교 주부재 및 주응력을 받는 2차부재의 용접부는 비파괴 검사(RT, UT, MT)를 하여야 한다.

※ 방사선 투과검사(RT)

- ① 인장 또는 교번하중을 받는 용접부의 검사는 용접 시, 종점부에 각 2매 실시
- ② 현장용접 비파괴 검사
 - 주거더의 플랜지 및 복부판과 강제교각의 보와 기둥의 용접부는 전수검사
 - 강상판 용접에 대해서는 접합부의 시·종점을 포함하여 50cm(2매)이상을 검사하고 중간부는 100cm당 1개소의 부분 검사

※ 초음파 탐상 검사(UT)

- ① 복부판의 수직맞대기 이음부는 복부판 높이의 1/2검사
- ② 복부판의 수평맞대기 이음부는 부분검사로 용접부의 1/4길이에 대해 검사
- ③ 압축응력이나 전단응력을 받는 맞대기 이음부는 50% 검사
 - 크로스빔의 상부플랜지와 주거더의 상부플랜지 또는 스트링거의 상부 플랜지와의 맞대기 이음부는 100%검사
 - T이음부나 모서리 이음의 완전용입부 전수검사
- ④ 바닥판의 용접길이에 대한 검사
 - 시, 종점부에서 1매를 검사하고, 십자교차점에서는 사방으로 각 2매씩 검사
- ⑤ 현장용접 비파괴 검사
 - 용접 이음부 전 길이에 대해 실시.(이음부란 단부에서 교차부 또는 교차부에서 교차부를 의미한다.)

※ 자분 탐상 검사(MT)

- ① SM-520이하인 주거더의 복부판과 플랜지간의 필릿 용접부(3m당 300mm)

규. COVER PLATE(m)

- 신축이음장치 부에서 중분대 및 방호벽 둘레로 산출한다.

3. 하부구조

가. 콘크리트(m') : 25-24-15

ABUT, PIER(25-27-15적용가능), 교대 날개벽, 역T형 및 부벽식 옹벽

나. 콘크리트(m') : 40-18-15

MASS 콘크리트

다. 콘크리트(m') : 25-16-15

버림 콘크리트

라. 거푸집

- 수직고 7 m이상인 경우에는 7 m를 초과하는 3 m 증가마다 추가 계산한다.

1) 합판거푸집

구 분	내 용	비 고
1회	1회 사용후 환수가 불가능한 구조	
3회	슬래브, 교대, 교각, 옹벽, 파라펫트, 날개벽, 집수정, 옹벽측구 등 약간 복잡한 구조	
4회	측구, 수로, 확대기초(교대, 교각, 옹벽 등) 우물통, APPROACH SLAB 등 비교적 간단한 구조	
6회	MASS콘크리트, 지하매설관의 기초, 호안 및 보호공의 기초 등 극히 간단한 구조	

2) 무늬거푸집, 코팅거푸집

- ① 미관이 요구되는 지역에 적용한다.

3) 원형거푸집

- ① 목재 3회 사용을 기준으로 한다.
- ② 폼타이(Form Tie)사용할 때 횡수는 10회로 한다.

4) 강재거푸집

- ① 교각은 강재거푸집 사용을 원칙으로 하되 필요시 목재 거푸집을 사용토록 한다.
- ② 사용횟수

구 조 물	횟 수	내 용
간단한 구조	50~60	측구, 수로, 기초
약간 복잡한 구조	40~50	옹벽, 교대, 호안
복잡한 구조	30~40	형고, 곡면 거푸집, 우물통

- ③ 잔존율 : 10%

5) 유로폼

구 분	횟 수
패 널 류	20회
보, 드롭헤드, 강관동바리	25회

- ※ ◦ 합판 3, 4회의 경우 유로폼 (20회) 적용성에 대한 비교·검토 후 산출 적용한다.
- 노출면의 경우 미관을 고려하여 문양 또는 코팅합판 거푸집 적용

마. 철근가공조립

1) 철근 가공 조립의 구분

철근가공조립은 공장가공을 원칙으로 하며, 현장여건에 따라 현장가공 및 조립을 병용하여 적용할 수 있다.

① 공장가공 조립의 구분은 다음을 표준으로 한다.

보통가공과 복잡한 가공으로 구분한다.(복잡한 가공은 직경 13mm이하의 철근이 전 철근 중량의 50%이상인 경우를 말한다.)

② 현장가공 및 조립의 경우 구분은 다음을 표준으로 한다.

- 간단 : 중력식 옹벽, 배수관 날개벽 및 면벽, 측구, 다웰바, 일체형 중분대
- 보통 : 수문, 반중력식 옹벽 및 교대, 강관 말뚝 두부보강, 교량접속 슬래브, 방호벽, 분리형 중분대, 교량상부 슬래브(경험적 설계법 적용 시)
- 복잡 : 교량 상부 슬래브(강도설계법 적용 시), 라멘교, 우물통, 부벽식 옹벽, 암거, P.S.C BEAM, 역 T형 및 부벽식 교대, P.S.C BOX, 신축이음장치등 철근 가공조립이 복잡하다고 판단되는 곳
- 매우 복잡 : 구주식 교대, 교각, 지하철, 터널 등 철근의 가공조립이 매우 복잡하다고 판단되는 곳

2) 철근의 할증율 (이형철근)

① 복잡 구조물 이상의 주요 철근

· D13mm 이하 : 3%	일반적으로 배력근, 띠철근, 조립철근, 슬래브 철근 등으로 적용되어 손실율이 적게 발생되므로 이형철근 3%를 적용한다.
· D16~19mm : 3%	
· D22mm 이상 : 6%	주로 구조체의 주기능 철근으로 적용되므로 복잡 구조물 이상에서 표준품셈기준 6%를 적용한다.

② 기타 구조물 : 3%

※ 단, 현장여건상 철근의 수급계획 및 공장가공 적용시 철근의 손실을 저감이 현저하게 기대된다고 판단될 경우 발주처의 방침을 득하여 모든 구조물에 3%를 적용할 수 있다.

3) 철근인상작업

- H=30m 미만, H=30m 이상 ton으로 산출

4) 철근이음

철근 이음은 겹이음을 원칙으로 하나 현장 여건 및 상황에 따라 다음과 같은 이음 방법도 고려할 수 있다.

① 나사식 이음(Coupler) : 철근 직경별 개소로 산출

② 용접식 이음 : 철근 직경별 m로 산출

바. SHOE

1) 교량 형식별로 구분하여 SHOE 형식을 적용한다.

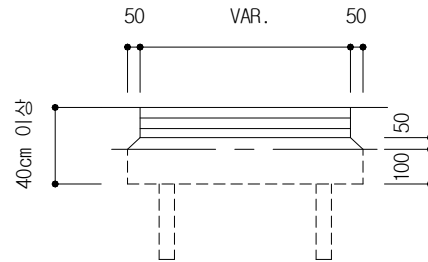
① FIX TON별 EA당

② MOVE TON별 EA당

※ SHOE 배치도면 작성 철저 (교량 종평면도에 가동단(MOVE), 고정단방향 표시명기)

사. SHOE 받침 모르타르

1) 무수축 모르타르 (1:1)



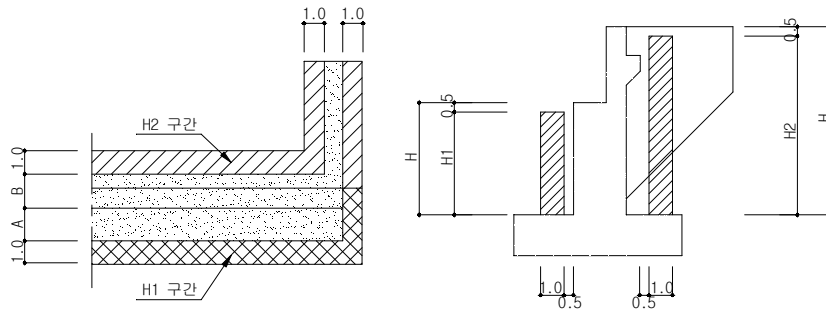
※ 교좌장치의 점검이 용이하도록 하부 구조물까지의 작업공간이 40cm이상이 되도록 받침 모르타르를 설치한다.

아. 비 계

※ 목재(폭 1.0m, 간격 0.5m), 강관(폭 1.2m)

1) ABUTMENT

h = 구체높이가 2.0m이상일 경우에 적용한다.(이격거리 유무에 따른 재질 구분)



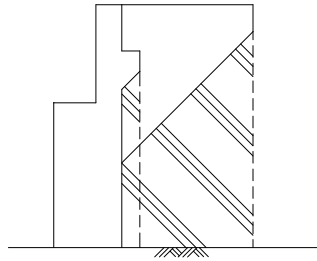
2) RAHMEN



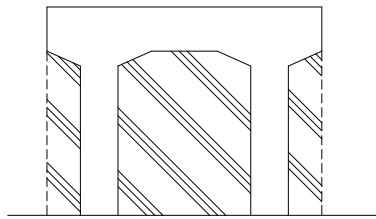
※ 교대, 교각, 쌓기부 및 각기부는 기초 상단을 기준으로 하되 현장 여건에 따라 조정할 수 있으며 슬래브는 비계를 설치하지 않는다.

자. 동바리 (H=2.0m이상일 때 적용) (공/㎡)

1) 교 대



2) 교 각



※ 교대, 교각, 슬래브는 원지반을 기준으로 하되, 현장여건에 따라 조정하여 산출할 수 있다.

※ 교대, 교각, 높이별 산출 (H=0-7m, H=7m 이상은 3m씩 추가계산)

※ 단, 교각에 강재거푸집, 슬립폼 및 클라이밍폼 등 동바리가 필요 없는 특수거푸집 적용시에는 반영하지 않는다.

차. 콘크리트 양생

교대, 교각 구조물의 표면적으로 산출한다.

카. 시공 JOINT

상·하행 교대 접합부에 설치한다.

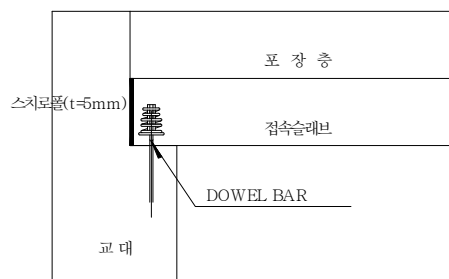
타. DOWEL BAR

1) APPROACH SLAB용

① 교 대 : D25, L=600, C.T.C 400

2) APPROACH SLAB 줄눈용 스티로폼

- 교대(또는 벽체)와 접속 슬래브 사이의 포장 균열 억제를 위한 줄눈용 스티로폼의 두께를 20mm에서 5mm로 축소조정.



파. STEEL PILE

1) 품명, 규격별로 산출한다.

2) 길이별 본수(m)

① 항 타 비 : 말뚝길이-0.20m : 실근입깊이(단, 경사항타가 있을 경우에는 -0.25m)

② 말뚝이음 : 말뚝길이 15m에서 하며, 이음부 비파괴시험 수량을 반영한다.

③ 자 재 비 : (항타수량+0.20m)×1.05 (5%할증) (m)

④ 파일항타

3) 말뚝재하시험

말뚝재하시험은 압축시험, 인발시험, 횡방향 시험이 있으며, 말뚝재하시험의 방법은 정재하시험 방법과 동재하 시험 방법이 있으며, 시험 횟수는 지반조건에 큰 변화가 없으면 다음과 같이 실시한다.

구 분	시험항목 및 방법	시험빈도	비 고
정재하 시험	말뚝250개당 또는 구조물별	1회	
동재하 시험	구조물별 말뚝 수 1~80본 까지	2회	
	구조물별 말뚝 수 1~160본 까지	3회	
	구조물별 말뚝 수 160본 이상	4회	

하. 석축 및 돌붙임

1) 수량산출서상 전개도를 그려서 수량산출한다.

2) 직고 3.0m 단위별로 구분 산출한다.

3) 물구멍은 2.0㎡당 1개소씩 계상(P.V.C φ50mm/m)

거. 정통기초

1) 정통직경은 외경으로 산출한다.

2) 2m이상은 비계계상(1LOT 3.0일 때 2.5m만 계상)한다.

3) 하상정리비 계상한다.

4) 방청철근, 내황산염 시멘트 : 염해의 우려지역 또는 매립지 등에 잔류염분이 예상되는 지역의 기초 (우레탄계통 사용)

겨. 교량용지(점유평)

1) 총척의 기준에 따른다.

고. 점검통로 및 점검용 계단

1) 설계요령편 교량유지관리용 접근시설에 의거 수량을 산출한다.

4. 부 대 공

가. 교량 유지관리용 표지판

1) 교량 BOX GIRDER 내부경간 표지

① 5경간 이상인 콘크리트 및 강상형교와 U형 빔교에 설치한다.

○ 설치위치

- 콘크리트 BOX GIRDER교 : 경간중앙부 BOX 우측 벽체에 부착한다.
- 강 교 : 경간중앙부 최 근접한 2개의 격벽 (DIAPHRAGM) 상단중앙에 부착한다.

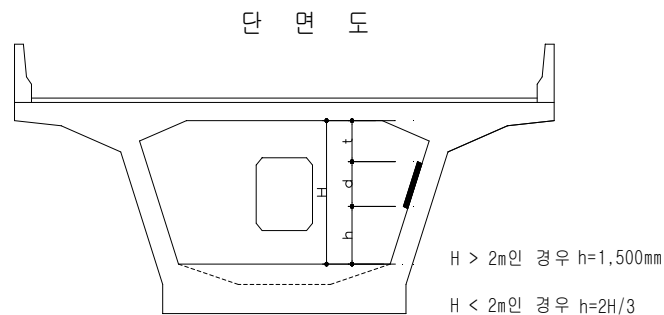
○ 표지규격 : 500(250)×250×0.5

○ 재 질

- 판 널 : 알미늄판
- 문자 및 바탕 : 고휘도 반사지

② 콘크리트 BOX GIRDER교

○ 설치높이

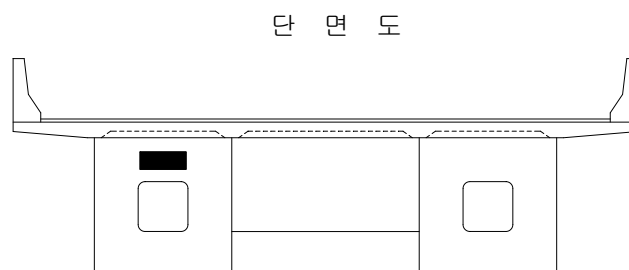


○ 설치위치



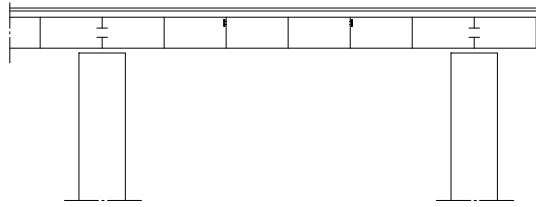
③ 강 교

○ 설치높이

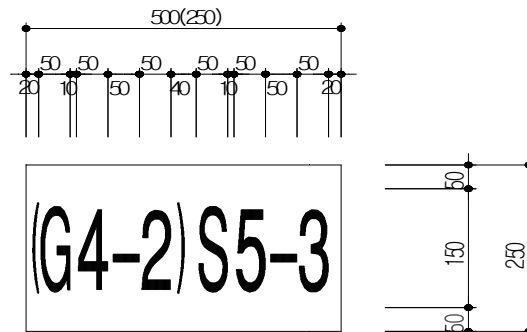


○ 설치위치

종 단 면 도



○ 문 안



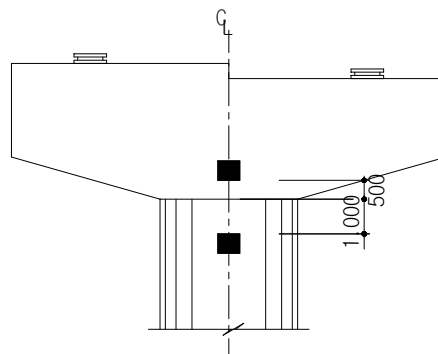
- 주) () : GIRDER수가 하나인 경우 생략
- G : GIRDER - 4 : 총 GIRDER수
- 2 : GIRDER번호(노선시점 기준으로 좌측에서부터 번호부여)
- S : SPAN - 5 : 총 SPAN수 (교량시점(A1)기준으로부터 번호부여)
- 문자획의 굵기 : 20m/m - 글씨체 : 고딕
- 색 상 : 바탕(청색), 문자(백색)
- 판 넬 : 알루미늄판
- 부착방법 : HIL T1 볼트, 점용접, 접착제 (에폭시수지)

2) 교각번호판 설치

① 5경간 이상인 장대교량에 설치한다.

○ 하부교각

- 하천교량 (일반교량) : 코핑부에 설치하되 코핑 하부로부터 0.5m 위
코핑이 없는 경우 교각 상단으로부터 1m 아래



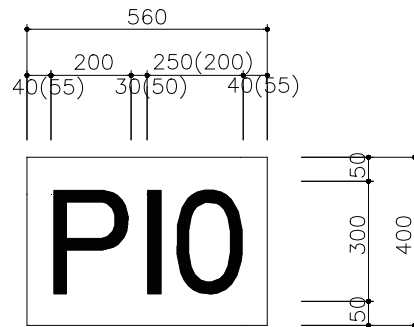
－ 시내 고가차도

- $H > 10\text{m}$ 인 경우 : 교각 중간부에 설치한다.
- $H \leq 10\text{m}$ 인 경우 : 교각 상단으로부터 1m 아래 설치한다.

－ 설치위치

- 좌·우 분리교각 : 교각코핑 측면에 부착한다.
- 좌·우 일체교각 : 교각코핑 중앙부 양면에 부착한다.

－ 문 안

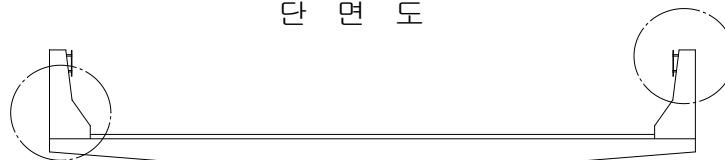


- 색 상 : 바탕(청색), 문자(백색)
- 글씨굵기 : 25mm
- 판 넬 : 알미늄판
- 주) () : 외수일 경우
- 부착방법 : HILTI 볼트

○ 상부난간

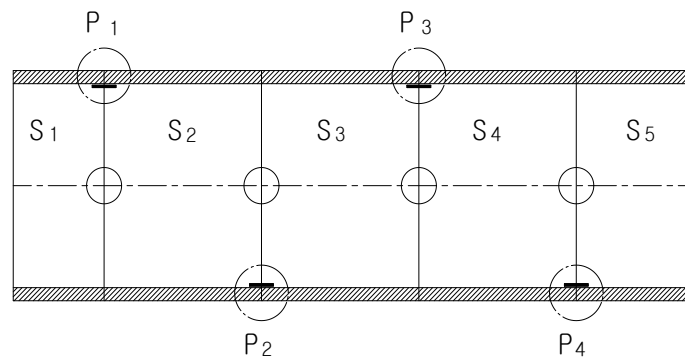
－ 설치높이

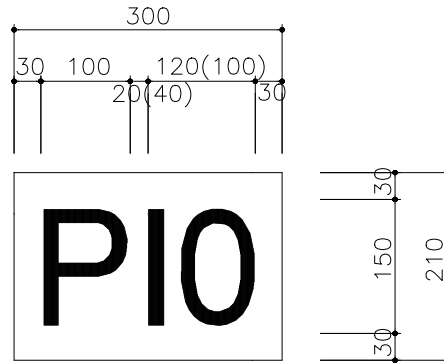
단 면 도



－ 설치위치 : 좌·우 지그재그로 배치

평 면 도





- 색 상 : 바탕(청색), 문자(백색)
- 글씨굵기 : 20mm
- 판 넬 : 알미늄판
- 주) () : 외수일 경우
- 부착방법 : HILTI 볼트

나. 교량공사 안전 점검비(초기,정기)

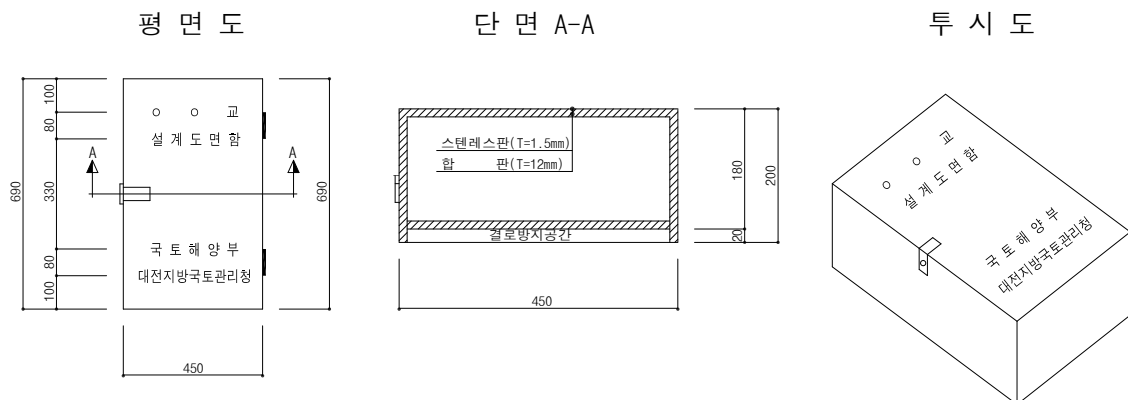
- 1) 시설물의 안전 점검비는 별도의 안전진단 전문기관에서 수행함을 원칙으로 하여 설계시 반영하여야 한다.

다. P.S.C BEAM SOLE PLATE 산출

- 1) P.S.C BEAM 본당 수량산출시 Sole Plate 매입에 따른 수량을 반영하고,
- 2) Anchor Bar 수량도 반영할 수 있다.

라. 도면보관함

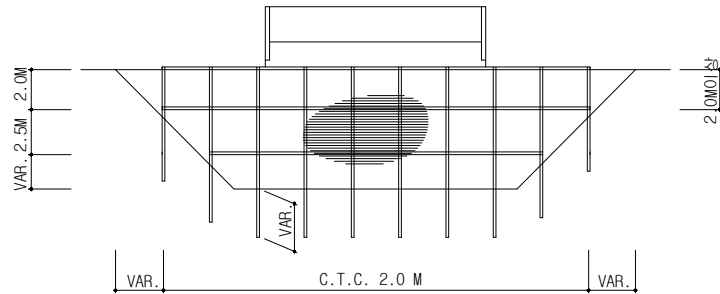
- 각 교량에 설치하며, 결로 방지를 위해 도면함의 내부는 판재마감($t=12$ mm이상)하고, 도면함의 바닥면은 콘크리트나 철재면과 직접 접촉하지 않도록 일정한 간격을 둔다.
- 도면함 내부는 습기제거를 위해 습기 제거제를 비치한다.
- 설치위치는 BOX인 경우 최우측 경간 BOX 거더 내부(ABUT 쪽)에, P.S.C BEAM인 경우 BEAM 사이의 ABUT에 위치하는 것으로 한다.



마. 기존교량 철거공(철근, 무근 콘크리트 깨기)

- 도심지 및 환경공해가 우려되는 경우(인접마을, 축사) 크레샤(압쇄기) 등 소음 및 분진 등을 최소화 할 수 있는 공법을 적용할 수 있다.

바. 가시설



종 류	규 격	길이	개수	총길이	단위중량	총중량
H-형강	300×300×10×15				94kgf/m	tonf
ㄱ-형강	380×100×10.5×16 (300×90×9×13)	계			54.5kgf/m (38.1kgf/m)	tonf
토류판	1,950×150×100(80)					m ²
EARTH ANCHOR		계				

사. 가도공

1) 순쌓기 구간

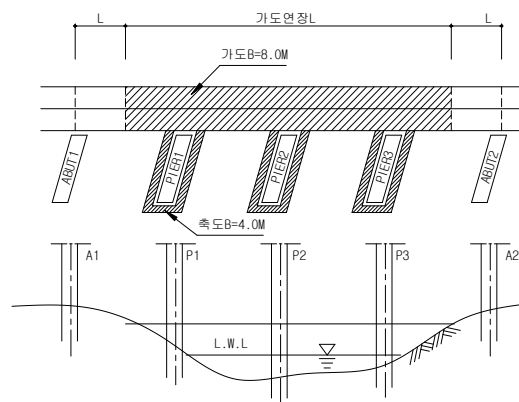
- ① 가도 토량 중 80%는 본선에 유용하며, 운반비는 현지여건에 따라 계상한다.
- ② 교량 및 수로용 가도 및 축도는 평수위(M.W.L) 이상의 토량 중 80%는 본선에 유용하며, 운반은 현장 여건에 따라 계상한다.(유·무대로 운반)
- ③ 다짐은 노체다짐으로 시공 한다.

2) 사토 구간

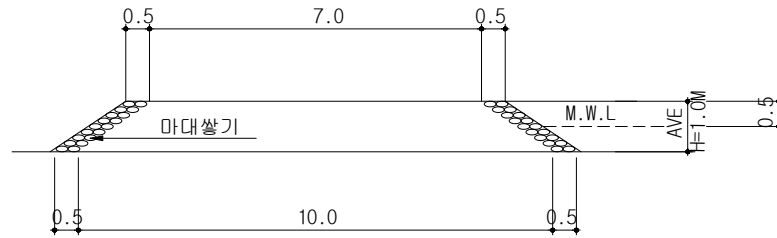
- ① 본선 또는 가까운 장소에서 발생하는 토석 등으로 가도 및 축도를 쌓고, 철거는 정리 후 사토처리 한다.
- ② 골재원 및 준설가도는 하상정리 후 사토.

3) 교량가도 및 축도

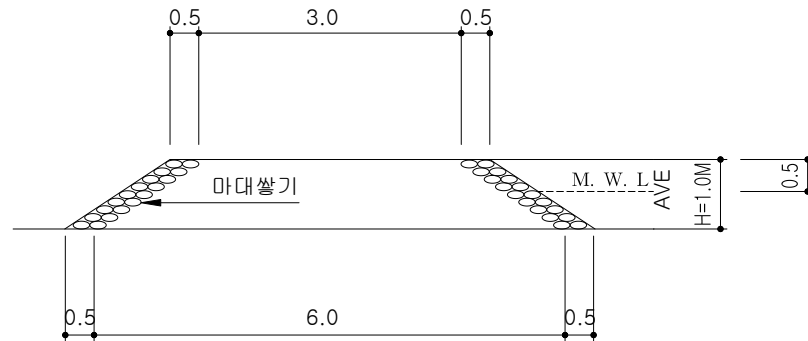
- ① 일반교량 : 가도 및 축도로 계상한다.
- ② 빔 교 량 : 가도는 양측 (상, 하류) 및 축도로 계상한다.



예)



< 가 도 >



< 측 도 >

※ 단, 가도 폭원은 장비 및 작업인원의 통행확보와 현지여건에 따라 차등 적용 한다.

하천내 가도 및 가배수관은 교량가설 기간중에 1회/년으로 산출하며 정산 처리 한다.

※ 가도 및 측도 단위수량은 다음과 같다.

○ 쌓기 면적

$$\text{가도} : (8.0+11.0) \times \frac{1}{2} \times 1.0 = 9.5\text{m}^2$$

$$\text{측도} : (4.0+7.0) \times \frac{1}{2} \times 1.0 = 5.5\text{m}^2$$

○ 마대 쌓기

$$\text{가도} : \sqrt{(1.0^2 + 1.5^2)} \times 2 = 3.6\text{m}$$

$$\text{측도} : \quad \quad \quad = 3.6\text{m}$$

○ 가배수관

하천의 M.W.L에 대한 유량이 통과할 수 있도록 수리 검토를 하여 가배수관의 직경 및 소요 개수를 산정하도록 하며 가배수관의 직경은 $\varnothing 800\text{mm}$ 이상으로 한다.

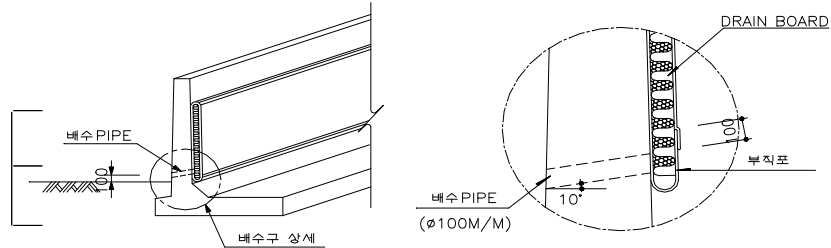
○ 가배수관은 전체연장의 부설비 및 철거비를 산출하고 가배수관의 재유용 및 재료비는 공사기간에 따라서 품셈을 기준으로 산출한다.

5. 용벽공

가. 배수시설공

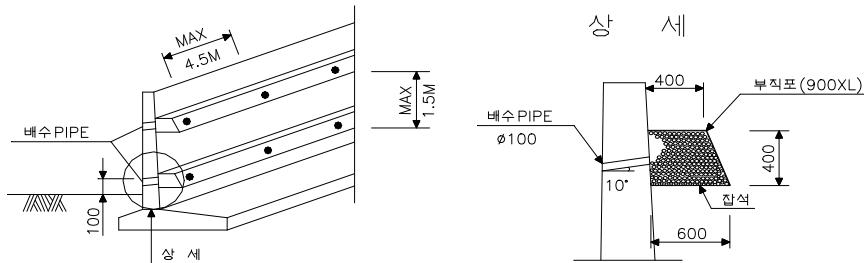
1) DRAIN BOARD설치에 의한 배수

- ① PVC PIPE ($\Phi=100$ mm) : 용벽 높이에 관계없이 4.5 m당 1개소를 설치한다.
- ② 시공성 양호, 배수효과 양호하다.



2) 기존 필터층 설치에 의한 배수

- ① PVC PIPE($\Phi=100$ mm) : 2 m²당 1개소 산출한다.
- ② 부직포(900×L) × 필터층수로 산출한다.
- ③ 필터층 설치공란



나. 거푸집 구 체 : 합판 3회, 노출면 코팅 3회
 기 초 : 합판 4회
 버 림 : 합판 6회

- 1) 용벽, 슬래브 거푸집은 합판 3, 4회를 유로폼(20회)으로 적용하되 현장여건에 따라 조정한다.
- 2) 용벽 전면 노출면은 가능한 문양 거푸집을 적용한다.

다. 비 계

- 1) 흙쌓기 구간 : Footing 상단에서 계상, 흙막기 구간 : Footing 상단에서 계상한다.
- 2) 간격 0.5 m, 폭 1.0 m(목재), 1.2 m(강관)계상 : 상단에서 50cm는 제외한다.
- 3) 구체 수직고 H=2.0 m 이상부터 적용한다.
- 4) 강관비계 적용을 원칙으로 하며 부득이한 경우 목재비계를 적용한다.

라. 터파기

- 1) 암거의 경우와 동일 적용한다.

마. 지하차도공

□ 설계요령

[시설물 설계·시공 및 유지관리 편람(지하보차도)-2001년 서울특별시]

1. 하중

가. 하중의 종류

설계에 적용하는 하중은 다음과 같다.

· 고정하중 · 활하중 · 토 압 · 수 압

1) 고정하중

· 구조물 자중
· 기계실 하중

구조물내 상판하중 가운데 펌프실, 전기실 등의 기계하중은

20 kN/m²를 표준으로 하되 특수 기계에 대하여는 실중량에 의하고 진동하중 및 교번하중이 생기는 기계에 대하여는 이를 특별히 고려하여야 한다.

2) 활 하 중

· 활하중은 자동차 하중으로 한다.
· 자동차 하중은 도로교 설계기준의 DB하중으로 한다.

① 지하구조물의 노면 활하중

○ 암거 상면의 토피 및 포장층 두께 (m)

Bo : 암거폭(다련 BOX인 경우 외측 1-BOX의 폭) (m)

○ 노면활하중이 10 kN/m² 이하일 때는 10 kN/m²으로 한다.

② $D/Bo \geq 0.5$

토피두께 (D, m)	노면활하중 (P_{VI} , kN/m ²)	비 고
1.0	39	• 토피의 중간 값은 노면활하중 상위의 값을 적용
1.5	25	
2.0	18	
2.5	14	
3.0	11	
3.5이상	10	

③ $D/B_o < 0.5$

D/B _o	노면활하중 ($P_{VI} \times D$, kN/m ²)	비 고
0.1	17	• D/B_o의 중간 값은 $P_{VI} \times D$의 상위 값을 적용 • 노면활하중(P_{VI})은 표의 값을 D로 나누어 구함.
0.2	27	
0.3	33	
0.4이상	36	

④ 토피고 1.0m이내인 경우 이동하중으로 재하하고 상부 슬래브는 바닥판 기준을 따라 설계한다.

※ 상기 노면 활하중 값의 기준은 DB-24이므로 DB-18 적용시는 별도로 검토하여 3 적용되어야 한다.

※ 자 료 : i. 도로교 설계기준 (국토해양부)

ii. 도로설계 요령 (한국도로공사, 제2권 압거편)

3) 토 압

• 토압의 적용

- 구조물 설계 : 정지토압 및 주동토압 사용
- 가설재 설계 : 주동토압을 원칙으로 하나 가설구조물을 본체로 이용 하는 경우에는 정지토압을 사용한다.

• 토질정수의 설계반영

- 토질조사시험(실내·실외시험)의 결과를 이용하여 토질정수를 결정한다.
- 위에서 결정된 토질정수를 구조물 및 가설재 설계에 반영할 수 있도록 토질 기술자로부터 토질정수 선정 및 이용방법을 제시받아 적용한다.
- 단면 구조해석 및 가설재 설계에 토질기술자가 제시한 것을 검토, 설계에 반영토록 한다.

• 정지토압

- 정지토압은 개착식 공법에 의한 지하 박스구조물 등 정지토압을 적용하는 것이 타당한 경우에 적용한다.
- 토압이 작용하는 박스구조물은 전 설계토압이 작용하는 경우 및 전 설계토압의 1/2이 작용하는 경우 중에서 불리한 경우의 단면력에 대하여 설계하는 것으로 한다.
- 정지토압의 계산은 다음식에 의한다.

$$P_s = K_s (q + \gamma_t h_1 + \gamma_{sub} h_2)$$

여기서, 정지토압계수 $K_s = (1 - \sin \phi)$

P_s = 토 압 (kN/m^2)

q = 과재하중 (kN/m^2)

γ_t : 지하수면 이상의 흙의 단위중량

γ_{sub} : 지하수면 이하의 흙의 단위중량

h_1 : 지표에서 지하수면까지의 깊이(m)

h_2 : 지하수면에서 측압을 구하려는 위치까지의 깊이(m)

ϕ : 흙의 내부마찰각($^\circ$)

- 배면토사의 경사가 있을때는 그에 상당한 과재하중의 값을 적용한다

· 흙의 단위중량과 내부 마찰각

【 토압계산에 사용되는 일반적인 흙의 단위중량과 내부마찰각 】

흙의 종류	단위 중량(kN/m^3)		내부마찰각($^\circ$)	비고
	일 반	수 중		
모래 및 모래자갈	20	10	35	점착력은 고려치 않음
사 질 토	19	10	30	"
점 성 토	18	09	30	"

4) 수 압

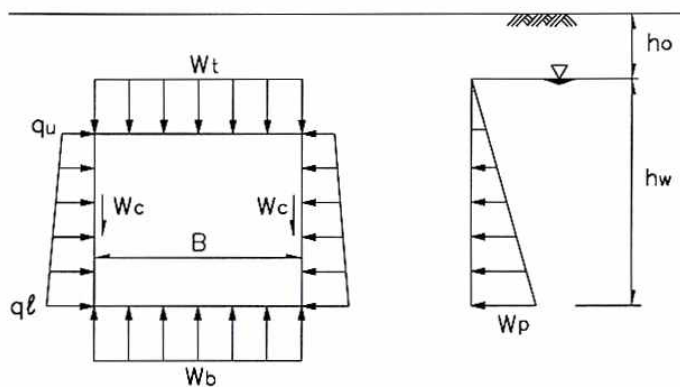
· 지하수에 의한 수압은 정수압을 기준으로 다음식으로 계산한다.

$F = \gamma_w \cdot h$ (kN/m^2) 여기서, γ_w : 물의 단위중량 h : 지하수 깊이

나. 구조물 안정 검토

1) 양압력 검토 기준

구조물 설계시는 지하수로 인한 양압력에 대하여 안전여부를 검토 하여야 한다.



B : 구조물에 작용하는 양압력의 폭(m)

h_w : 지하수위로부터 구조물 바닥슬래브 하단까지의 높이(m)

W_c : 구조물 벽체의 자중(kN/m^3)

2) 양압력에 대한 검토

· 구조물 안정검토시 지하수위 이하에서는 간극수압이 작용하므로 정수압이 작용하는 것으로 양압력에 대한 안정성 여부를 검토해야 한다.

· 양압력에 의한 안전율이 부족할 경우는 보강 key, Anchor설치 등 필요한 조치를 취하여야 한다.

- 양압력에 의한 안정계산시는 구체자중과 마찰력, 상재 하중만으로 검토한다. 단, 구조물 벽체와 주변 뒷채움 흙과의 측면마찰력은 방수재의 밀림 등을 고려하여 무시한다.

상재하중은 포장하중과 지하수위 이상 및 이하의 토피하중을 합하여 구한다.

- 양압력(U) : $U = hw \times B \times \gamma_w$
- 저항력(R) : $R = W1(\text{구체자중}) + W2(\text{상재고정하중})$
- 안전율(FS) :
 - 완공후 적용시 : $FS = R/U$ ($FS \geq 1.2$)
 - 공사중 적용시 : $FS = R/U$ ($FS \geq 1.1$)
 - 부력에 대한 안전율 부족시에는 별도의 필요한 조치를 해야 한다.
- 영구 구조물에서 부력방지용 인장 말뚝 설치시에는 인장말뚝의 앵커 인장력을 구조 계산시 고려해야 한다.

2. 하중조합

지하차도 구조물의 설계단면력은 시방서에 규정된 조합중에서 가장 불리한 외력을 일으키는 조합을 사용하여 계산한다.

3. 구조해석 및 단면설계

가. 일반사항

- 1) 구조형상 및 단면은 구조물의 내공치수를 확보하고, 관련규정에 부합되며 안전도와 사용성을 고려하여 적절하도록 설계하여야 한다.
- 2) 기초지반이나 단면의 변화가 심한 구간등 필요한 구간에 대하여는 3차원의 거동 및 종·횡방향의 단면에 대하여도 검토하여야 한다.
- 3) 현치부는 단면변화에 따른 응력집중이 발생치 않도록 가급적 완만하게 하여야 한다.

나. 활하중의 재하

- 1) 활하중의 재하방법

활하중은 해당 바닥판이나 노면에만 재하된 것으로 보아 해석한다.

- 2) 고정하중과 활하중의 조합

모든 지간에 고정하중을 재하하고 부재에 최대단면력이 발생하도록 활하중을 각지간에 연속 또는 불연속으로 재하한다. 그러나 고정하중이 지배하는 구조물에서는 활하중을 만재한 상태에서 단면력을 구해도 좋다.

다. 경 간

- 1) 받침부와 일체로 되어있지 않은 부재는 순경간에 보나 슬래브의 두께를 더한 값을 경간으로 하여야 한다. 그러나 그 값이 받침부의 중심간 거리를 넘을 필요는 없다.
- 2) 골조 또는 연속구조물의 해석에서 휨 모멘트를 구할 때 사용하는 경간은 받침부의 중심간 거리로 하여야 한다. 받침부와 일체로 시공된 보의 경우 받침부 전면의 모멘트로 설계할 수 있다.

라. 단면 2차 모멘트

단면 2차 모멘트는 철근을 무시하고 부재의 콘크리트 전단면에 대하여 계산해도 좋다. 단, 철근을 고려할 때는 환산단면으로 계산하여 산출한다.

마. 전산 구조해석

1) 하중재하 및 설계 단면력 산정

설계단면은 <가. 하중과 나. 하중조합>을 사용하여 필요한 하중조합으로 재하하여 가장 불리한 설계 단면력으로 설계한다.

2) 토사부에 지지되는 구조물의 해석방법

저판밑의 지지부에 지반스프링을 두어 해석하거나 상·하부 하중의 평형을 고려하여 기둥 및 벽체 하부에 지점을 두고 해석할 수 있으며, 지반스프링을 두고 해석하는 경우에 사용되는 지반 반력계수는 각종 조사 및 시험 결과에 의해 얻어진 변형계수 및 기초의 재하폭등의 영향을 고려하여 정한다. 지반스프링에 인장력이 발생 할 경우에는 인장스프링을 제거시켜 압축스프링만 남겨둔 상태로 계산한다.

3) 암반지반에 지지되는 구조물의 해석방법

- 암반지반에 위치하는 경우에는 저판밑에 지반스프링을 두어 해석하거나, 또는 집중 하중을 받는 벽체 혹은 기둥하단부위에 회전 또는 이동지점의 경계조건을 부여하고 저판에 양압력을 작용시켜 해석한다.
- 지반 반력계수는 시험성과가 있을 때에는 시험치를 사용하되, 시험치가 없는 경우에는 암반의 공학적 특성치(변형계수, 일축압축강도, RQD등)와의 상관관계에서 구하여 사용한다.

4. 사용성 검토

구조물 또는 부재가 설계 내용 기간 중 충분한 기능과 성능을 유지하기 위하여 사용 하중하에서 균열을 검토하여야 한다.

사용성 검토는 도로교 설계기준(2010년)을 적용하였으며, 2012년 콘크리트 구조기준의 내용에 의해서 검토를 하여도 좋다.

가. 균열의 제한

1) 허용 균열폭

· 교량과 그 부대시설의 구성 요소는 아래 표에 정해진 노출 환경으로 구분하여 설계하여야 한다. 부재에 발생하는 균열폭은 노출 환경에 따라 정해진 허용균열폭 W_a 를 초과 하지 않아야 한다. 다만, 표에 적용하는 피복두께는 100mm이하 이어야 한다.

· 교량 구조물의 소요 성능을 확보하기 위해서 이 절에서 정한 노출 환경에 따른 균열폭제한은 시공 중인 임시상황뿐만 아니라 정상상황에서 예측되는 적합한 하중 조합에서 적용하여야 한다.

< 허용균열폭 $W_a(mm)$ >

강재의 종류	강재의 부식에 대한 환경조건			
	건조 환경	부식 환경	부식성 환경	고부식성 환경
철근	0.4mm와 0.006 t_c 중 큰 값	0.3mm와 0.005 t_c 중 큰 값	0.3mm와 0.004 t_c 중 큰 값	0.3mm와 0.0035 t_c 중 큰 값
PS 강재	0.2mm와 0.005 t_c 중 큰 값	0.2mm와 0.004 t_c 중 큰 값	-	-

여기서 t_c : 최외단 주철근의 외측표면과 콘크리트 표면사이의 최소 피복두께(mm)

2) 균열의 검토

- 휨모멘트 및 축방향력을 받는 부재에서 비균열 단면으로 계산한 콘크리트의 인장응력이 $0.378\sqrt{f_{ck}}$ 보다 작을 경우에는 휨균열을 검토하지 않아도 좋다.
- 휨모멘트 및 축방향력을 받는 부재에서 아래 규정을 만족하는 경우 휨균열폭에 대한 검토가 이루어진 것으로 간주할 수 있다.
- 보 또는 1방향 슬래브에서 휨균열을 제어하기 위하여 콘크리트 인장 연단에 가장 가까이 배치된 휨철근의 중심 간격 s 는 아래 식에 의해 계산된 값 중에서 작은 값 이하로 하여야 한다.

$$s = 375\left(\frac{210}{f_s}\right) - 2.5t_c$$

$$s = 300\left(\frac{210}{f_s}\right)$$

여기서, t_c 는 인장연단에 가장 가까이 놓여 있는 철근이나 긴장재의 표면과 콘크리트 표면 상이의 순피복두께(mm)이다. f_s 는 사용하중으로 산출한 휨모멘트에 의해 유발된 철근의 응력(MPa)으로, 개략적인 균열 상태를 알고자 하는 경우에는 근사적으로 $0.67f_y$ 를 취하여 검토할 수 있다.

- 특별히 균열폭을 산정할 필요가 있을 경우에는 콘크리트구조기준(2012)의 부록 III에 주어진 방법에 의해 균열폭을 산정하여야 하며, 그 결과를 위의 표에 규정된 허용균열폭을 기준으로 균열폭을 검토하여야 한다.
- 전단균열, 비틀림 균열의 검토가 필요한 경우에는 적절한 방법에 따라 검토해야 한다.

나. 처짐의 제한

- 처짐 계산에 의하여 더 작은 두께를 사용하여도 유해하지 않다는 검토를 한 경우를 제외하고, 큰 처짐에 의하여 손상되기 쉬운 칸막이벽이나 기타 구조물을 지지하지 않는 1방향 구조물의 경우 다음 표에 정한 최소 두께를 적용하여야 한다.

<처짐을 계산하지 않는 경우의 보 또는 1방향 슬래브의 최소 두께>

부재	최소두께, h			
	단순지지	1단 연속	양단 연속	캔틸레버
	큰 처짐에 의해 손상되기 쉬운 칸막이벽이나 기타 구조물을 지지 또는 부착하지 않은 부재			
· 1방향 슬래브	$\ell / 20$	$\ell / 24$	$\ell / 28$	$\ell / 10$
· 보				
· 리브가 있는 1방향 슬래브	$\ell / 16$	$\ell / 18.5$	$\ell / 21$	$\ell / 8$

· 상기 표의 값은 일반콘크리트 ($m_c=2,300 \text{ kg/m}^3$)와 설계기준항복강도 400 MPa 철근을 사용한 부재에 대한 값이며 다른 조건에 대해서는 그 값을 다음과 같이 수정하여야 한다.

- $1,500 \sim 2,000 \text{ kg/m}^3$ 범위의 단위체적질량을 갖는 구조용 경량콘크리트에 대해서는 계산된 h값에 $(1.65 \sim 0.00031m_c)$ 를 곱해야 하나, 1.09보다 작지 않아야 한다.
- f_y 가 400 MPa이외인 경우는 계산된 h값에 $(0.43+f_y/700)$ 를 곱하여야 한다.

5. 기타사항

가. 배수설비

지하차도에 유입되는 강우 및 지하수 등의 배수처리가 자연배수로 불가능한 경우에는 배수구를 집수정과 연결시켜 배수펌프로 강제 배출시키며 배수펌프는 자동으로 작동하도록 한다. 집수정의 크기는 유입수량 및 펌프의 용량에 의해 결정되나 배수효과 및 청소, 유지관리 등을 고려하여 최소 면적 및 기계실을 폭 $4\text{m} \times 6\text{m}$ 로 하고 집수정의 깊이는 2.0m 이상으로 한다. 또한 집수구에는 침사조를 설치하여야 하며 배수펌프는 잠수형으로 하며 펌프용량은 강우 및 지하수의 유입량으로 산정하여 결정하며 펌프의 고장 및 수리를 위해 예비 펌프를 1대 추가하여 설치하도록 한다. 배전판, 방송시설등 기전시설은 침수를 대비하여 지상에 설치되도록 한다.

1) 집수정 용량 계산

- 집수정 용량계산은 하수도 설계기준에 의해 원칙적으로 합리식을 사용하도록 한다.
- 집수면적은 지하차도중 BOX 구간을 제외한 연장과 노면폭으로 하며 인근 노면수의 유입을 고려한다.
- 지하차도의 우수 유출량 산정의 확률년수는 10년 확률빈도를 적용한다.
- 집수정의 용량은 하수도 기본계획재정비 보고서의 강우 강도식에 따라 합리식을 따른다.

2) 집수조의 크기

집수조의 크기는 배수량을 30분 이상 저수할수 있어야 한다. 집수조에 설치되는 침사조는 사람이 자유롭게 청소할 수 있는 크기로 하고 집수조 전 용량의 20~

30% 크기로 한다.

3) 배수펌프

배수펌프 형식은 배수용 수중 모타펌프로하며 펌프용량을 유입량으로 산정하고, 고장 및 수리를 위해 예비펌프를 1대 추가하여 설치한다.

나. 내 장

지하차도에서의 내장은 주로 시각환경을 개선하는 목적으로 설치되며 불연재료로 함을 원칙으로 한다. 내장에는 블록붙임, 타일붙임, 칠, 패널 등이 있으며 현재 주로 적용하고 있는 것은 타일붙임이 대부분이다.

1) 내장의 목적

- 조명효과를 크게하고 지하차도안의 시각환경을 양호하게 유지한다.
- 지하차도의 벽면을 한 가지로 하여 미관을 갖춘다.
 - 배선, 배관을 가능한 노출시키지 않음.
 - 피복면의 고르지 않은 부분을 조정함.
 - 누수 등을 벽면에 노출시키지 않음.
- 지하차도안의 소음을 흡수한다.

2) 내장이 구비할 조건

- 내장 설치폭은 단면의 감소를 최소화하면서 좁은 범위에 시공할 수 있을 것
- 내장표면의 반사율은 장기적으로 양호할 것
- 내장표면은 매연 등의 오염물이 부착되지 않고 또한 부착된 오염물은 물로 청소하기 쉬울 것
- 내장은 구조상 어느정도 이상의 강도와 내식성 및 내후성을 가지고 있고, 미관이 양호할 것
- 화재시 내화성이 우수하여 유해가스가 발생하지 않을 것
- 흡음 내장은 흡음률이 높을 것
- 경제적인 시공과 유지 보수가 용이할 것
- 내장면에 자동차 접촉시 내장구조의 파괴에 의해 2차적인 재해를 일으킬 염려가 적은것
- 동결 용해에 의한 재질 변화가 적을 것

3) 내장재 설치 높이는 터널공의 터널 내장재 설치 높이를 준용함.

다. 조명설비

지하차도내의 기본조명은 운전자가 안전하고 쾌적하게 주행할수 있는 밝기가 필요하다. 조명설계에서는 노면의 평균휘도, 휘도균일도, 눈부심, 유도성 등의 도로 조명 요건

을 고려하여야 한다.

1) 기본조명

기본조명이란 지하차도를 주행하는 운전자가 전방에 있는 장애물을 확인하는데 필요한 밝기를 주기위한 기본적인 조명으로 지하차도 전체에 걸쳐 조명기구를 일정간격으로 배치하여 조명하는 것이며, 기본 조명뿐만 구간조명을 기본부 조명이라 한다. 기본 조명은 주행속도, 교통량, 지하차도의 연장에 따라 혹은 보행자 여부등에 의해 좌우되나, 매연정도에 따라 30~100LUX정도의 범위이어야 한다.

기본부 조명의 평균노면 휘도(참고자료)

설 계 속 도 (km/hr)	평 균 노 면 휘 도 (nt=cd/m ²)		
	주 간	야 간	
		접속도로에 조명있음	접속도로에 조명없음
100	10.0	도로조명의 2배 이상	2.0 이상
80	5.0	도로조명의 2배 이상	2.0 이상
60	2.5	도로조명의 2배 이상	2.0 이상
40	1.5	도로조명의 2배 이상	1.0 이상

* 포장재가 콘크리트인 경우 10LUX/nt 아스팔트인 경우는 15LUX/nt로 적용

2) 입구부 조명

주간에 지하차도 밖에서 주행해온 자동차 운전자의 눈은 야외휘도에 적응된 상태로 지하차도 내부에 접근해오기 때문에 운전자로서는 지하차도 내부는 완전한 암흑으로 보여, 그 내부를 잘 식별할 수 없다. 또 지하차도 진입후, 운전자의 눈이 지하차도 내부 밝기에 대해 적응이 늦어진다. 이 장애를 경감하기 위해서 입구부에는 기본부보다 높은 수준의 조명시설이 필요하다. 입구조명이란 상기에 대처하기 위해 지하차도 입구부에서 기본조명에 추가되는 조명이며 입구부 조명이란 기본조명과 입구조명을 가산한 것을 말한다. 지하차도 50m 이상인 경우 다음과 같이 경계부, 이행부 및 완화부에 구성되는 입구부 조명을 설치함을 원칙으로 한다. 입구부 조명은 지하차도의 설계속도, 지하차도의 연장, 접속도로 및 지하차도의 선형, 야외휘도를 고려하여 설계하도록 한다.

· 입구부 조명의 구성

- 입구부 조명은 아래와 같이 경계부, 이행부, 완화부로 구성한다.

3) 출구부 조명

주간에 출구 개구부를 지하차도 내부에서 볼 때, 출구 부근의 야외휘도가 현저하게 높을 경우에는 선행하는 차량이 개구부 일부를 차단하여 뒤를 따르고 있는 그보다 작은 차량과 낙하물의 식별이 곤란하게 되는 수가 있다. 이와 같은 것을 방지하기 위하여 지하차도 출구부를 조명할 필요가 있다.

출구 조명이란 이와같은 현상을 대처하기 위하여 지하차도 출구부에서 기본조명에 추가되는 조명을 말하며, 출구부 조명이란 기본조명과 출구조명을 더한 것을 말한다. 출구부에는 설계속도, 지하차도 연장, 출구부근의 야외휘도들을 고려하여 필요에 따라 조명시설을 하도록 한다. 출구조명이 필요한 경우에는 지하차도 내부에서 출구쪽으로 원칙으로 70m이상에 걸쳐서 노면조도 500LUX 이상의 조명을 한다.

④ 정전시 조명

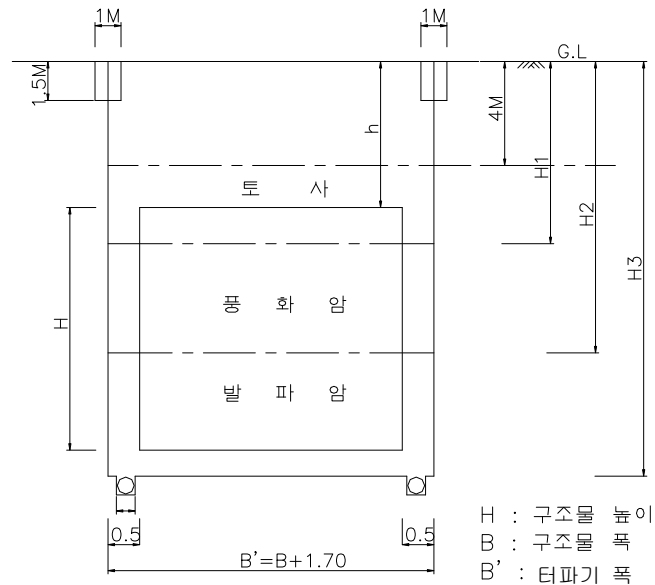
운전자가 지하차도 내부를 주행중 갑자기 정전됐을때, 주행중 극히 위험한 상태에 직면하게 된다. 이같은 위험을 방지하기 위하여 설치하는 조명을 정전시 조명이라 하며 통상 기본조명의 일부를 점등한다. 지하차도 조명은 정전에 의한 위험을 가능한한 방지하기 위하여 다른 2계통의 전원에서 공급하는 것이 좋으며 (비상 발전기가 있는 경우에는 비상 발전기를 1계통으로 본다) 정전 직후의 위험을 방지하기 위한 비상용 조명을 설계하는 것이 좋다.

4) 환경 설비

지하차도와 보도사이에 투명 방음벽 및 CCTV 등의 설치를 계획하여 보행자의 안전과 건강을 도모하기 위한 설계가 되도록 한다.

□ 수량산출 요령

가. 토 공



1) 줄파기 (m당)

- 파일위치의 지장물 확인을 위하여 폭 1m, 깊이 1.5m를 인력 터파기한다.

2) 토사터파기(m³당)

① 터파기심도 : 0~2m

$$\text{터파기량} = B' \times 2(5) \times \ell$$

② 터파기심도 : 2m 이상

$$\text{터파기량} = B' \times 2(5) \times \ell$$

※ 지장물이 산재해 있는 구간은 지장물 보호를 목적으로 인력터파기로 계상할 수 있다.

3) 풍화암 터파기(m³당)

$$\text{터파기량} = B' \times (H2 - H1) \times \ell$$

4) 발파암 터파기 (m³당)

$$\text{터파기량} = B' \times (H3 - H2) \times \ell$$

5) 측구 터파기 (m³당)

구조물 본체를 따라 좌우양측에 폭 0.5m, 깊이 0.5m로 터파기하고 본체 15m마다 횡단 1개소 계상

$$A = 0.5 \times 0.5 \times \alpha_{\text{줄}} + (B + 1.0) \times 0.5 \times 0.5 \div 15m$$

$$\text{터파기량} = A \times \ell \quad * \text{바닥토질의 터파기량에 포함 시킬 것}$$

6) 되메우기 (m³당)

① 총 되메우기량 = 터파기량-(구조물체적+노체다짐+노상다짐+포장+지하매설물 체적)

(가) 구조물체적 = 구조물면적×터파기연장

• 구조물면적 = $A_1 + A_2 + A_3$

- $A_1 = (B + 0.19) \times (H + 0.19)$

폭의 0.19 : 2 × {벽돌두께(9cm) + 벽체보호몰탈(0.5cm)}

높이의 0.19 : 기초 콘크리트(10cm) + 면고르기 몰탈(1cm)
+ 바닥보호 몰탈(3cm) + 상부보호 몰탈(5cm)

- $A_2 = (t_2 + 0.79) \times 0.06 \times 2$

t_2 : 바닥슬래브 두께 + 0.10

0.79 : 현치(55cm) + 여유고(20cm) + 면 고르기 몰탈(1cm)
+ 바닥보호 몰탈(3cm)

0.06 : 보호벽두께(cm) - 벽돌두께(9cm)

- $A_3 = 0.10 \times 0.37 \times 2 = 0.074$ (고정)

(나) 노체다짐 = 포장면적 × 0.6m(현장 여건에 따라 적용여부 판단)

(다) 노상다짐 = 포장면적 × 0.4m(현장 여건에 따라 적용여부 판단)

(라) 포 장 = 포장면적 × 0.8m(포장두께 : 현장여건에 따라 두께 적용 변경)

② 기계되메우기량

$B' \times (h-2.8) \times \ell$

※ 2.8m : 1.0m(구조물 상단에서 높이) + 0.6m(노체다짐시 높이)
+ 0.4m(노상다짐시 높이) + 0.8m(포장높이)

③ 인력되메우기량(터파기 바닥면에서 구조물상단 1m 까지)

= 총 되메우기량 - 기계되메우기량

7) 유효토운반 (m³당)

8) 순쌓기운반 (m³당)

• 터파기량 - (구조물체적 + 포장 + 유효토)

9) 잔토처리 (m³당)

• 전 터파기량에서 유효토를 제외한 물량

※ 토질별 터파기량과 되메우기양으로 토공유효 계획표를 만들 것

10) 유공관 부설

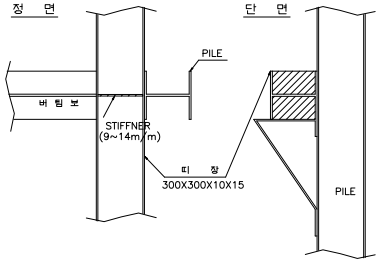
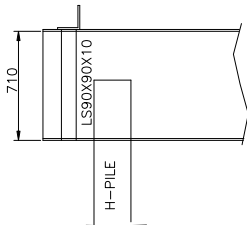
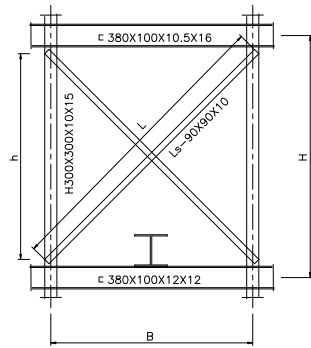
• 측구 터파기 길이에 따라 산출

11) 사토장 정지

- 토사, 풍화암은 되메우기 수량을 뺀 나머지 수량
- 암은 잔토처리 전물량(단, 암 사용계획이 있을시는 별도 계상)

나. 흙막이 및 복공

항 목	단위	적 용 기 준	비 고
주 형 보	본	• 복공계획 평면도에 의거 산출 • 주형보 길이 = 파일폭 + 1.0m	
복 공 판	m ²	• A = 복공폭(주형보 길이) × 복공연장 (m²) • W = A ÷ 1.5m²/본 × 0.28ton/본 (ton)	
피스브라켓 제작, 설치, 철거	개소	• 제작(50%) • 설치, 철거는 100%	
띠 장	m	※ 측면 띠장, 주형보 받침으로 구분하여 수량산출 • 버팀보 설치구간 - 측면 : (굴착연장×버팀보단수)×2면 - 주형보 받침 : 복공연장×측면 PILE 열수 • 어스앵카 설치구간 - 측면 : (굴착연장×어스앵카단수)×2줄×2면	
버 팀 보 가. 제 작 나. 설치 및 해체 다. 연결 라. 피스	본	• 가시설 중평면도에 의거 산출 (버팀보 설치길이 13m이상시는 피스 또는 2본 이상으로 계상) • 가시설 중평면도에 의거 산출 • 버팀보 길이 13m 이상은 연결계상후 정산 ※ 버팀보 길이(L) = 파일내측거리 - 띠장폭 × 2 - JACK(0.575m)길이 • 버팀보 설치길이가 13M이상으로서 1본(13m) 설치 후 잔여길이가 3m 미만인 버팀보 수량	
H-PILE 연결	개소	• 설치길이가 15M 이상인 경우	
보 결 이	개소	• 버팀보 설치구간 측면파일수 (연장÷H-PILE 간격) × 버팀보 수직단수 × 2면 • 어스앵카 설치구간 측면파일수 (연장÷H-PILE 간격) × 어스앵카 단수 × 2줄	
J A C K	M	• 가시설 중평면도 및 단면도에 의거 산출 • 버팀보 설치개소 (버팀보 연결부는 1개소로 봄)와 동일	
U 볼트	M	• 중간 파일이 있는 경우 버팀보와 ㄷ형강 (또는 띠장)의 고정에 계상 - 버팀보 수직단수×버팀보 수평개수×중앙 파일열수	

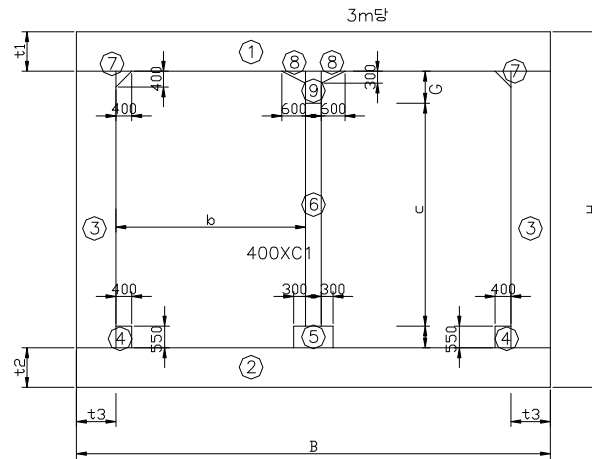
항 목	단 위	적 용 기 준	비 고
스티프너 설치	개소	 • 주형보 받침용 - 주형보 본수 산정 × 2 • 버팀 띠장용 - 버팀보 수직단수 × 2 × 버팀보 수평수량	
C 형 강 C-380×100 ×10.5×16	m	• 중앙 파일에 설치(버팀보 받침용) $L = \text{중앙파일 시공연장} \times \text{버팀보 단수} \times \text{중앙 파일 열수}$	
L 형강설치	m	• L - 130×130×12 (주형보 양단에 설치) - 복공연장 × 2 • L - 90×90×10 ① 수평앵글 - (굴착연장+0.1)×줄수×버팀보 수직단수 ② 수직앵글 - 【버팀보간 수직높이(1단~최하단)+버팀보 크기(0.3)+수평앵글(0.09)+여유장(0.01)】×줄수×버팀보 수직단수 ×(버팀보 수평열수) ③ 주형보 양단 앵글  - 0.71×2줄×2개소×(복공연장÷2m) ④ 복공판 탈락방지용 앵글 - 0.267×주형보수×2 ⑤ 중앙말뚝 브레이싱  • $L = \sqrt{B^2 + h^2}$ • L×Bracing 단수 × (굴착연장÷B)	

항 목	단 위	적 용 기 준	비 고									
주형보 브레이싱	개소	• 2L - 90×90×10×2.11 (L=4.22m / 개소) N = 개소수×(복공연장÷주형보간격)										
H-PILE 박기	본 m	• 천공후 향타 : 가시설 도면에 의거 산출 • 직접 향타 : 가시설도면에의거 산출 * SHEET PILE 도 동일 • 천공 및 향타 기록부에 의거 정산										
H-PILE 뽑기	m	※ 가시설 중평면도에 의거 산출 <table border="1"><tr><td>구 분</td><td>복공구간</td><td>무복공구간</td></tr><tr><td>측면 PILE</td><td>H+h-0.3</td><td>H + h</td></tr><tr><td>중앙 PILE</td><td>H+k-0.3</td><td>H + k</td></tr></table> (H는 굴착깊이) • 암구간 - 측면 PILE : h = 1.0m - 중앙 PILE : k=0.5m • 토사, 풍화암 구간 - h, k는 구조계산에 의함	구 분	복공구간	무복공구간	측면 PILE	H+h-0.3	H + h	중앙 PILE	H+k-0.3	H + k	
구 분	복공구간	무복공구간										
측면 PILE	H+h-0.3	H + h										
중앙 PILE	H+k-0.3	H + k										
가. H-PILE 뽑기 (측면 PILE)	m	• 측면 PILE수 × (H+h-0.3)										
나. H-PILE 뽑기 (중앙 PILE)	m	• 중앙 PILE수 × (H-0.3-t-0.14) t : 구조물 바닥 두께										
다. H-PILE 뽑기 (토류벽)	본	• 측면 PILE 토류벽 매물구간은 본 단위 (L = 3.0m 이상)										
H-PILE 연결	본	• PILE 길이 15m 이상인 경우 계상										
천공작업												
가. 토사 천공	m	• 토사 전층길이 - 굴파기 심도(1.5m)										
나. 풍화암 천공	m	• 풍화암 전층길이										
다. 발파암 천공	m	• 발파암 전층길이										
라. 케이싱 튜브	m	• 토사+풍화암길이 - 굴파기 심도 (1.5m)										
중앙말뚝 방수 처리	개소	• 중앙말뚝 본수										
토 류 판	m ³	• 지면에서 풍화암 저면까지 설치하며 토류판 전개도에 의거 산출 • 토류판 두께는 토압계산에 의거 결정										

항 목	단 위	적 용 기 준	비 고
토류벽 콘크리트	m ³	• GL - 3.0m 이하 토사에서부터 풍화암 하단까지 면적 • 토류벽 전개도에 의거 정산	
보조파일	개소	• 도로구간에 있는 중앙 PILE을 철거하기 위해 지하철상부 슬라브 완료후 임시로 보조파일을 설치후 중앙파일을 철거한다. - 중앙 PILE 개소와 동일	
주형보 연결	개소	• 주형보는 원칙적으로 연결하여 사용할 수 없다. - 부득이 연결할 경우는 시행청의 별도 승인후 연결 사용토록 한다.	
수직벽 쇼크리트 타설(T=5cm)	m ²	• 암벽 쇼크리트는 t=5cm로 발주시는 전물량을 계상하나 현장에서 시공시는 RANDOM 개념으로 감리, 감독의 허가를 득한후 타설 - 굴착연장 × (굴착깊이 - 지면에서 풍화암까지의 깊이) × 2 (양측)	
암벽 락볼트설치 (연암 L=3m)	공	• 도면에 의거 산정	
암벽 락볼트설치 (경암 L=3m)	공	• 도면에 의거 산정	

다. 구조물 공

1) 콘크리트($f_{ck}=24\text{MPa}$)



$$\textcircled{1} = B \times t_1$$

$$\textcircled{2} = B \times t_2$$

$$\textcircled{3} = \{ H - (t_1 + t_2) \} \times t_3 \times 2$$

$$\textcircled{4} = 0.4 \times 0.55 \times 2 = 0.44$$

$$\textcircled{5} = 1.0 \times 0.55 = 0.55$$

$$\textcircled{6} = 0.4 \times C \times C_1 = X_1 / 3\text{m}$$

$$\textcircled{7} = 0.4 \times 0.4 \times \frac{1}{2} \times 2 = 0.16$$

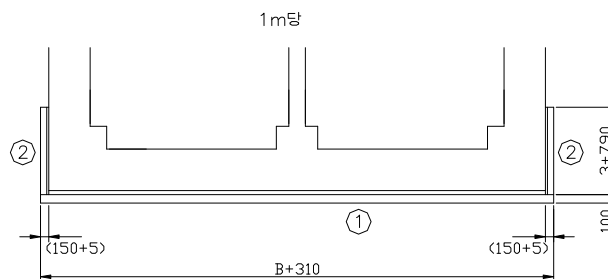
$$\textcircled{8} = 0.6 \times 0.3 \times \frac{1}{2} \times 2 = 0.18$$

$$\textcircled{9} = 0.4 \times G$$

계 : X / m

3m당 콘크리트량 = $(3X + X_1)$

2) 기초 콘크리트 ($f_{ck} = 16\text{MPa}$)

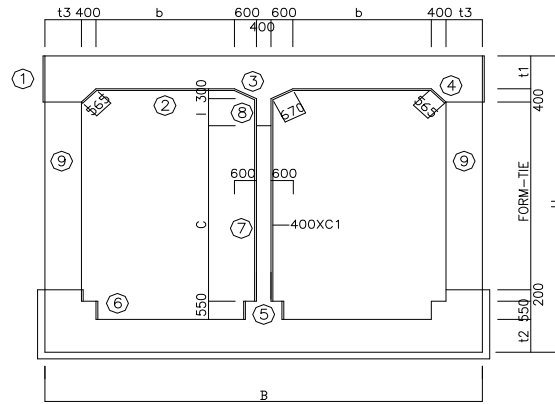


$$\textcircled{1} = (B + 0.31) \times 0.1$$

$$\textcircled{2} = (t_2 + 0.79) \times 0.15 \times 2$$

※ 790=보호몰탈(30mm)+바닥고르기몰탈(10mm)+현치(550mm)+여유(200mm)

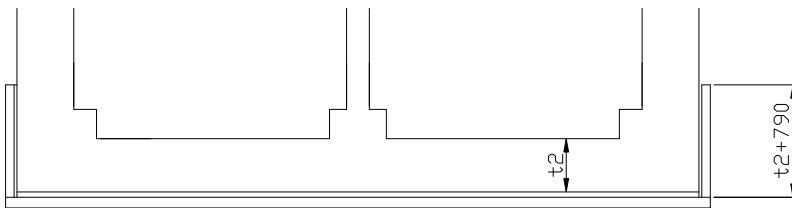
3) 유로폼 철근구조



< 본 체 >

$$\begin{aligned} ① &= (t_1 + 0.4) \times 2 = 2t_1 + 0.8 \\ ② &= B - (2t_3 + 2.4) = 2b \\ ③ &0.67 \times 2 = 1.34 \\ ④ &0.565 \times 2 = 1.13 \\ ⑤ &0.55 \times 2 = 1.2 \\ ⑥ &0.75 \times 2 = 1.6 \\ ⑦ &(0.4 + C_1) \times 2 \times C = X_1 / 3m \\ ⑧ &2 \times \ell + 0.4 - (0.4 \times C_1) / 3m \\ ⑨ &\{ H - (t_1 + t_2 + 0.4 + 0.75) \} \times 4 \end{aligned}$$

4) 유로폼 무근구조



< 본 체 > 유로폼 무근구조 = $(t_1 + 0.79) \times 4$

5) 마감거푸집 : 기초 콘크리트, 보호벽 수직이음 마감부 [도면 구체 콘크리트 참조]

※ 시공이음부(중방향) : 15m 마다 콘크리트 단면적과 동일한 거푸집 수량을 계상한다.

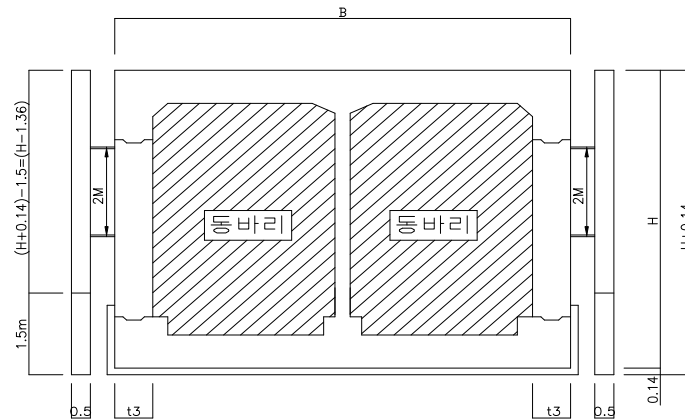
① 본체

구체 콘크리트의 $(①+②+③+④+⑤+⑨) \div 15m / 1SPAN =$

② 기 초 : $B \times 0.1 \div 15 =$

③ 보호벽 : $0.15 \times (t_2 + 0.79) \times 2 =$

6) 동바리 (BOX 3m당)



$$(B \times H \times 3) - (3\text{m당 구체 CON'C 수량})$$

※ 직고 2m 미만인 경우는 제외

7) 비 계 (BOX m당)

- 비계 적용높이 : 구조물 높이 - 0.5m
- 비계 적용폭 : 1.2m
- 산식 : $(H - 0.5) \times 2 =$

8) 버팀목 설치

- 버팀목은 버팀보 철거직후 토압을 막아주기 위하여 PILE에 설치

※ 산식 : 3개소 $\times$ H-PILE 종간격 수량 $\times$ 2(양측) =

(바닥슬래브, 1단 벽체, TOP 슬래브)

9) 철근가공조립 : 도면에서 산정 (복잡)

라. 방 수 공

1) Sheet 방수 : 방수도면에 의거 산출

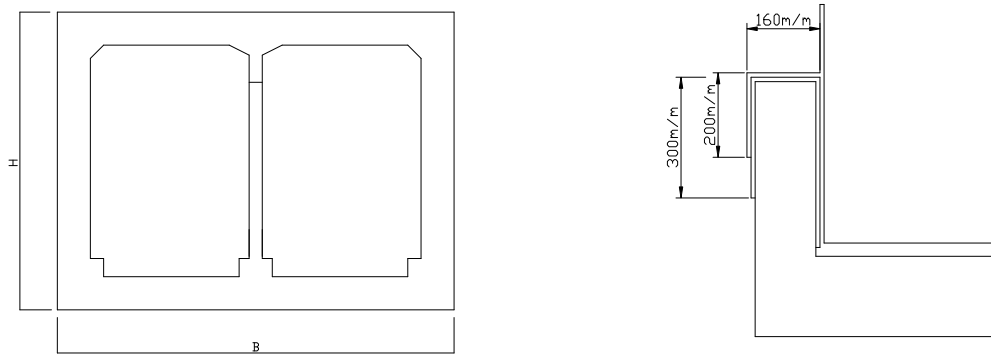
① SLAB 방수

- 상부 + 하부 = $(2B + 0.1\text{m}) \times$ 구조물연장

② 벽체 방수 = $(2H + 1.6) \times$ 구조물연장 (주) $H + (0.15 + 0.3) + (0.15 + 0.2) \times 2$

③ 보강부 방수

- (우각부 갯수 + 시공 Joint 갯수) $\times$ 0.3 $\times$ 구조물연장



※ 자재수량 할증 : 13% (사급자재 별도 계상)

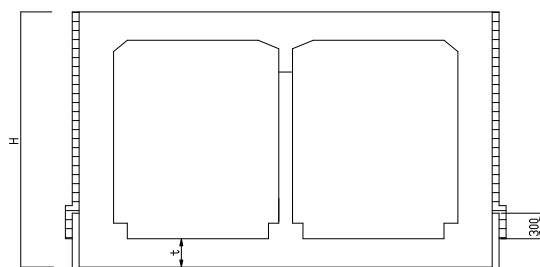
2) 보호 Mortar (m당)

- ① 상부 (t=5cm) = B
- ② 하부 (t=3cm) = B + 0.1m
- ③ 측벽 (t=0.5cm) = (H+0.15+0.3)×2=2H+0.9

3) 바닥 면고르기 몰탈 (t=10mm) : m당

• B + 0.1m

4) 벽돌쌓기 (0.5B)



$$\{ H - (t + 0.55 + 0.2) + (0.3 + 0.09) \} \times 2 = \{ H - (t + 0.36) \} \times 2$$

5) 팽창성 지수재(15m당)

① CONSTRUCTION JOINT

$$L_1 = \{ B - t_3 \text{ (벽체)} \} \times 2 + \{ H - \frac{t_1 \text{ (바닥)} + t_2 \text{ (상부)}}{2} \} \times 2$$

② 수평 시공 JOINT

$$L_2 = \text{시공 JOINT 개소수} \times \ell$$

$$\therefore L = L_1 + L_2$$

ℓ : 구조물 연장

마. 어 스 앵 커 공

(지압판설치 타입 기준)

항 목	단 위	적 용 기 준	비 고
1. 천공	m	• 도면에 의한 토질별 천공	
2. 보결이	개소	• 시공구간 H-PILE 수량 (1방향) × 2	
3. 인장재 제작 및 삽입	공	• 도면에 의거 산정	
4. 그라우팅	"	• 도면에 의거 산정	
5. 콘조립 및 인장	"	• 도면에 의거 산정	
6. 지압판	개	• 도면에 의거 산정	
7. 띠장	m	• 설치연장 × 2	
8. 시멘트	대		

※ 콘만 설치할 경우는 별도 계상

바. 터 널 공

□ 설계 적용 요령

1. 관련기준

가. 적용 범위

본 설계요령은 국도대체우회도로, 일반국도, 국지도 공사의 도로 구조물 설계에 적용한다.

나. 적용 기준

본 내용은 구조물 설계 전반에 대한 통일성과 합리적이고 경제적인 구조물 설계를 도모하고자 설계 기준은 다음에서 인용하였다.

- 콘크리트 구조설계기준(2012, 국토해양부)
- 콘크리트 표준시방서(2009, 국토해양부)
- 도로설계편람(터널편)(2011, 국토해양부)
- 도로설계요령(2009, 한국도로공사)
- 도로설계기준(2012, 국토해양부)
- 구조물 기초설계기준(2008, 국토해양부)
- 도로터널 방재시설 설치 및 관리지침(2009, 국토해양부)
- 고속도로 설계 실무지침서(Ⅲ)(2008, 한국도로공사)
- 도로의 구조·시설기준에 관한규칙 해설 및 지침(2012, 대한토목학회)
- 터널설계기준 (2007, 건설교통부)
- 터널설계기준 해설서(2009, (사)한국터널공학회)
- 터널표준시방서 (2009, 국토해양부)

기타 국토해양부, 지식경제부 기술표준원에서 제정한 관련시방서 등 본 설계요령에 규정하지 않은 사항은 상기의 시방서와 혹은 지침에 의하되 그 외 정부기관과 관공사를 포함해서 인용근거를 명시하도록 한다.

2. 터널평면선형

가. 지형, 지질의 상황, 연직갱의 위치 도로로서의 선형, 주행성, 시공성을 고려하여 가능하면 직선으로 계획하되 곡선으로 계획할 경우에는 큰 반경곡선을 적용

나. 갱구부의 위치는 비탈면의 안정과 자연지형 보존을 위하여 깎기를 최소화할 수 있거나 지반조건에 영향을 받지 않는 안정지반 위치에 선정함

3. 정지시거

가. 내측차로 폭원구성(차로중심 1.75m + 길어깨 1.0m + 시설대 0.49m)일 경우 설계속도와 정지시거의 상관관계

설 계 속 도(km/h)	100	80	60	비 고
정 지 시 거(m)	140	100	70	
최 소 곡 선 반 경(m)	768	392	192	

※ 도로의 구조·시설기준에 관한 규칙 해설 “5-2-1 정지시거(표 5-18)” 참조

편경사를 생략할 수 있는 곡선반경의 한계(max=0.06)

구 분	설 계 속 도 (km/h)			비 고
	60	80	100	
한 계 곡 선 반 경(m)	1,700	3,100	4,800	

※ 도로의 구조·시설기준에 관한 규칙 해설 및 지침 “5-1-4 곡선부의 편경사(표 5-8)” 참조

4. 종단선형

가. 터널의 종단경사는 주행의 안정성, 배수, 방재시설 및 환기를 고려한 값을 적용하되
가급적 완만한 값을 적용

구 분	경 사(%)	비 고
용수가 적을 경우	0.3	
용수가 많을 경우	0.5	
일반적인 경우	2.0~3.0	터널에서는 대형차의 매연발생 등 자동차의 배기가스를 고려하여 종단경사를 2% 이하로 하는 것이 바람직하나, 종단경사 조정 에 따른 비용과 기계식 환기시설 설치비용의 경제성을 검토하여 종단경사를 결정하여야함.

※ 계획경사는 배수가 원활히 이루어지도록 하는 것이 바람직하며, 시공계획, 환기계획 등
조건상 역경사시 배수시설을 계획

5. 병설터널의 중심간격

가. 터널의 단면크기와 굴착대상 지반의 공학적 특성을 감안하고 터널공사로 인한 주변지반
거동 및 발파진동에 의한 인접터널과의 영향을 고려하여 충분히 이격한다.

나. 규정 및 적용예

1) 터널설계기준 : 터널 단면크기와 지반의 공학적 특성을 감안하여 상호 충분히 이격함

2) 도로설계요령 : 일반적인 경우 - 굴착폭의 2~3배

완전탄성체일 경우 - 굴착폭의 2배

연약지반일 경우 - 굴착폭의 5배

3) 외국의 적용예 : 조립의 사질암반 - 굴착폭의 1.5배

점착력 있는 자갈층일 경우 - 굴착폭의 1.82배

점토일 경우 - 굴착폭의 6배

4) 기 적용사례

현재까지 국내외의 도로터널 시공실적을 참고할 경우 2차선 병설터널의 중심간격은 30m(굴착폭의 약 2.5배)로 사용한 경우가 많으며 기 적용된 설계사례를 요약하면 아래표와 같다.

병설터널의 중심간격 적용예

구분	터널명	굴착폭(m)	적용간격(m)	비고
2차선	일반적인 고속도로 터널	11.93	30.0	
	남산 1호 터널	11.30	25.0	
	구 덕 터널	10.60	25.0	
	북악 터널	11.69	25.0	
3차선	소하 터널	15.88	45.0	
	도곡 터널	14.66	30.0	
	내곡 터널	15.50	42.0	
4차선	수암 터널	19.63	40.4	
	수리 터널	19.63	40.4	

6. 터널내공단면

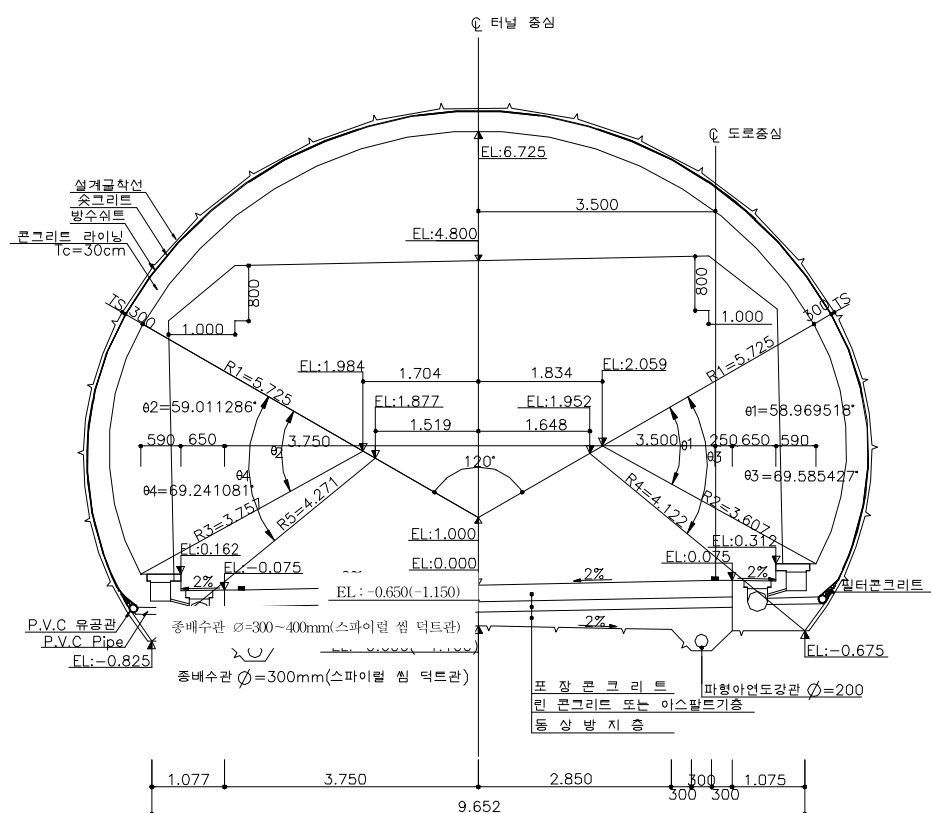
가. 도로폭원 및 설비를 감안한 건축한계 확보

나. 터널내부 설비를 감안한 여유폭 확보

다. 터널의 단면은 응력·변형 등에 대하여 구조적으로 안정하고 굴착량 등도 고려한 지형
여건에 맞는 형을 채택함

난 형	원 형	마 제 형

라. 2차로 터널 내공단면(예)



※ 측방여유폭은 도로설계편람 참조

측방여유폭 설치기준은 국내의 경우[도로의 구조·시설 기준에 관한 규칙]에는 차도 왼쪽은 1.0m이상이고 차도 오른쪽(1천미터 이상의 터널)은 2.0m 이상으로 되어있으며, [일본 도로공단의 설계요령]에는 0.75m로 제시되어 있는데 국내의 설계·시공 실적을 조사해 본 결과 차도 왼쪽은 1.0m이고 오른쪽은 2.5m를 기준으로 채용하고 있다.

대면교통의 경우 좌·우 각각 2.0m를 적용한 경우도 있으므로 여러 가지 상황을 고려하여 결정되어야 한다.

※ 3차로 이상 터널은 도로설계편람(국토해양부)을 참조 적용한다.

표준단면의 일반적 적용

단 면	암 분 류	굴착공법	1회굴진장	비 고
표준단면 1	경 암	전단면굴착	3.5m	
표준단면 2	보 통 암	"	3.5m	
표준단면 3	연 암	"	2.0m	
표준단면 4	풍 화 암	반단면굴착	상부 1.5m 하부 3.0m	
표준단면 5	풍화암 및 파쇄대	"	1.2m	
표준단면 6	갱 구 부	"	1.0m	

가. 터널 내공단면 계획

- 1) 토목, 설비 전기 등 타분야와 긴밀히 협조하여 효율적인 터널의 유지관리가 가능하도록 설계하여야 한다.
- 2) 설계도서는 관련법규에 의한 허가, 승인에 적합하도록 작성, 제출되어야 한다.

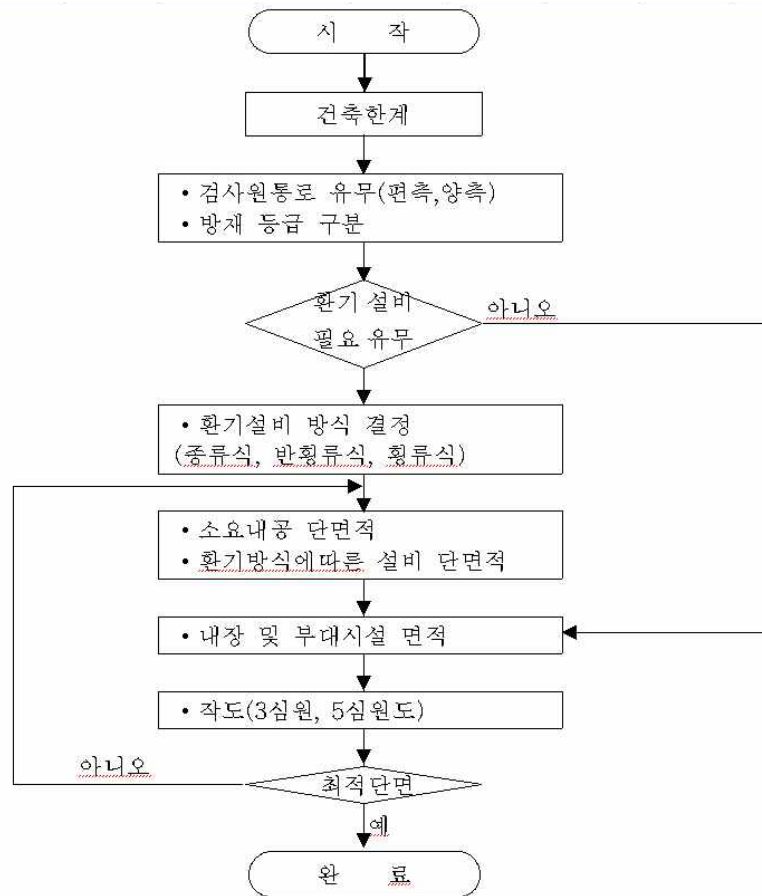
나. 환기설비에 따른 내공단면

1) 종류식(젯트팬)환기방식 적용시

차도부 시설한계에서 상단여유 20cm, 천정에 매다는 방식은 보통 젯트팬 외경과 천장 벽면까지의 이격거리는 0.5D(D:젯트팬 내경)를 표준으로 하되 기술적 검토와 환기용량의 부족이 없는 범위내에서 가감이 가능

2) 반횡류식 및 횡류식 환기방식 적용시

터널연장, 소요환기량 등에 따라 소요되는 덕트 면적이 달라지므로 덕트 칸막이, 덕트 단면적, 시설한계와 덕트 칸막이와의 여유폭을 고려하여 내공단면적 결정



7. 여굴량기준

가. 여굴량의 표준

구 분	아 치			
	일 반	천정부 보강지반	측 벽	바닥 및 인버트
여 굴 두 께(cm)	15 ~ 20	H + 15 ~ 20	10~15	10~15
비 고	H는 H형강 또는 격자지보의 높이임			

※ 표의 내용 적용시 다음을 고려하여야 한다.

- 천정부 보강지반 구간은 1발과 굴진이 0.8m 미만의 경우에 적용한다.
- “바닥 및 인버트”구간에 여굴을 계상하는 경우는 바닥 및 인버트의 버력을 제거하여 콘크리트 등으로 채우는 경우에 한하며, 암질에 따라 달리 적용할 수 있다.
- 여굴채움 콘크리트는 지보공 설치구간에서는 여굴두께의 70%까지, 무지보공 구간은 100%까지로 한다.

8. 강지보재

가. 강지보재의 사용목적

- 1) 강지보재는 숏크리트, 록볼트 등과 함께 터널안정에 필요한 지보재 중의 하나이다. 따라서 산정된 작용하중을 부담할 수 있도록 규격 및 배치 간격을 결정함과 동시에 다른 지보재, 특히 숏크리트와 일체가 되어 지보기능을 효과적으로 발휘할 수 있도록 하여야 한다.
- 2) 강지보재의 사용목적은 터널단면의 형상 및 크기, 굴착면의 자립성, 지반압의 크기, 지표침하량의 제한 등에 따라 다르나 일반적으로 다음과 같이 구분할 수 있다.
단, 지반이 양호한 경우에는 강지보재를 생략할 수도 있으나 이러한 경우 세심한 안정성 검토를 수행하여야 한다.
 - ① 숏크리트 또는 록볼트의 지보기능이 발휘되기까지 굴착면의 안정을 도모할 필요가 있는 경우
 - ② 막장면 휘폴링 등 보조공법의 반력 지지점이 필요한 경우
 - ③ 큰 지압으로 인해 지보재의 강성을 증가 시킬 필요가 있는 경우
 - ④ 지표 침하 등 지반변위의 억제가 필요한 경우

나. 강지보재의 설치간격

지반특성, 사용목적, 시공법 등을 고려하여 결정하여야 하며, 상반과 하반으로 나누어 굴착하는 경우 지반조건에 따라 하반의 강지보재를 일부 생략할 수 있으며 강지보재의 설치가 필요한 경우에는 그 설치간격을 한 굴진장 이하로 함이 적절하다.

다. 강지보재의 종류

1) H형강 지보재

H형강 지보재는 강지보재가 지면과 밀착된 경우 지반과 강지보재 사이에 숏크리트의 타설이 용이하지 않아 이 부분이 공극이 발생될 수 있고, 숏크리트의 두께가 얇은 경우에는 숏크리트와 강지보재의 일체성이 떨어질 수 있다는 단점이 있으나, 강성은 격자 지보재보다 크고 시공실적이 많은 장점이 있다.

2) 격자지보재

- ① 격자지보재는 강봉을 삼각형 또는 사각형으로 엮어 만들어 터널형상에 맞도록 제작한 강지보재의 한 종류로서, H형 강지보재에 비해 가벼워 취급이 용이하고 인력과 장비소요가 적다.
- ② 휘폴링이나 파이프 루프 설치시 격자지보재 사이를 통과하도록 설치할 수 있으므로 휘폴링 설치각도를 최대한 줄일 수 있어 시공성이 좋다. 그러나 H형 강지보재에 비해 강성은 떨어진다.

③ 형식은 일반적으로 표준형 3개 강봉, 보강형 3개 강봉, 침하방지용 4개 강봉으로 나뉘며 표준형 3개 강봉은 대각선 모양으로 3개의 강봉으로 구성되고, 보강형 3개 강봉은 표준형과 형태상 동일하나 상부에 강봉 하나를 더 결합한 형태이다.

4개 강봉은 터널하부 지지지반이 연약한 경우 바닥지지재로 주로 사용되고 있다.

④ 현장 여건에 맞게 상기 조건을 선택하여 적용한다.

3) 신보강 격자지보재

① 강봉과 스파이더가 선(line)접촉이고 직선 용접으로 일반 격자지보의 용접 단점을 보완하여 지지성능을 향상시키면서 경제성을 확보한 신보강 격자지보재를 현장 여건에 맞게 선택하여 적용한다.

· 화학성분

분 류	C	Si	Mn	탄소당량(Ceq)
강 봉	0.16~0.24	0.15~0.35	0.8~1.0	0.48
.스 파 이 더			0.65~1.0	

· $Ceq = C + Mn/6 + (Cr + Mo + V)/5 + (Ni + Cu)/15$ (국제용접협회)

· 기계적 성질

분 류	항 복 강 도	극 한 강 도	연 신 율	비 고
강 봉	$\geq 520N/mm^2$	$\geq 598N/mm^2$	$\geq 14 \%$	용접구조용 저탄소강
tm 파 이 더	$\geq 500N/mm^2$	$\geq 550N/mm^2$	$\geq 10 \%$	용접구조용 저탄소강

9. 숯크리트

가. 일반사항

- 1) 숯크리트는 지반조건, 사용목적, 시공성 등을 고려하고 지보부재로서 충분한 기능을 발휘 할 수 있는 다음 사항을 만족시킬 것
 - ① 작용하중에 대하여 충분한 강도를 지닐 것
 - ② 필요한 강도를 조기에 확보할 수 있을 것
 - ③ 지반과의 밀착성이 양호할 것
 - ④ 내구성이 좋을 것
 - ⑤ 수밀성이 높을 것
 - ⑥ 반발률이 적을 것

나. 공 법

1) 습 식 공 법

• 고정식 B/P에서 조·세골재, 시멘트 및 물을 계량하여 혼합하고 뿔어붙이기 작업시 노즐에서 급결제와 재료를 혼합

• 장비조합

- 고정식 기존B/P사용($60\text{m}^3/\text{hr}$)
- 운반 :믹서트럭(6.0m^3)
- 공기압축기(Air Compressor)
- 콘크리트 펌프 및 분사로보트 : (규격: $13\text{m}^3/\text{hr}$)

2) 건식공법

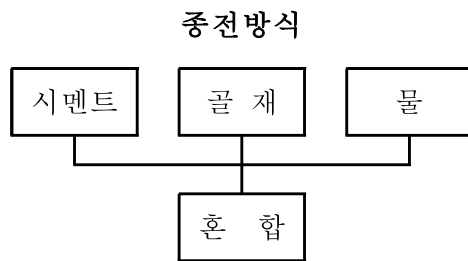
• 믹서에서 물 이외의 재료(시멘트, 조·세골재)를 미리 혼합하고, 뿔어붙이기 작업시 노즐에서 물, 재료 및 급결제를 혼합

• 장비조합

- 콘크리트 믹서($0.3\text{m}^3/\text{hr}$)
- 공기압축기(Air Compressor)
- ALIVA : (가격:55,000천원, 규격: $13\text{m}^3/\text{hr}$)

3) 반발율의 경우 건식공법은 아치부 45%, 측벽부 35% 정도이고 습식공법은 아치부 13%, 측벽부 10% 정도 허용하는 것이 보편적이다.

다. 배합 강도 보장



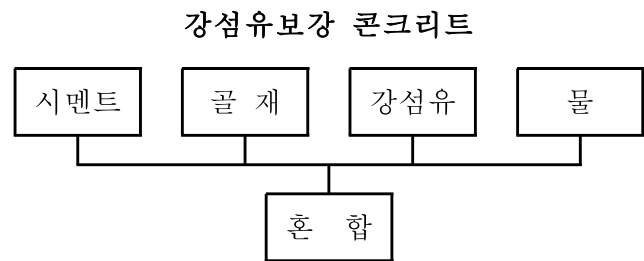
쏫크리트의 강도를 보완하기
위하여 철망 설치

※ 철망적용기준

부착성 및 시공성증대: $\phi 3.2 \times 50 \times 50 \text{mm}$

전단 및 인장보강: $\phi 4.8 \times 150 \times 150 \text{mm}$

100*100mm



쏫크리트의 강성을 보완하기 위하여 강섬유를
혼합하고, 철망 설치 생략

※ 쏫크리트용 시멘트는 보통 포틀랜드 시멘트를 사용하는 것을 원칙으로 하며, 잔골재에는 입경 0.1mm 이하의 세립물을 포함하지 않아야 하고, 굵은 골재의 최대 치수는 10mm이하가 되어야 함.

라. 강섬유 쏫크리트 배합 및 강도

- 1) 강섬유는 인장강도 700MPa 이상, 직경0.3-0.6mm, 길이 30-40mm를 표준으로 하며, 쏫크리트와의 부착성능이 양호하게 발현되고 쏫크리트 타설 시 뭉침현상이나 막힘현상이 발생하지 않아야 함.
- 2) 실제 벽면에 타설된 강섬유 혼입량은 30kg/m^3 이상이 되어야 하며, 설계 휨강도와 휨인성을 만족하여야 한다. 이때 재령 28일의 강섬유 보강 쏫크리트의 휨강도는 4.5MPa이상, 그리고 휨인성을 나타내는 등가휨강도는 3.0MPa이상이어야 함.

마. 적용기준(2차선 도로터널 기준)

구 분	시 공 방 법	시공두께(cm)	비 고
경 압 (Type 1)	쏫크리트	5	강섬유 혼입량 : 30kg/m^3 이상 ()는 국제 터널협회(ITA) 검토결과 자료
보통압 (Type 2)	강섬유보강 쏫크리트	5	
연 압 (Type 3)	강섬유보강 쏫크리트	8(6.5)	
풍화암 (Type 4)	강섬유보강 쏫크리트	12	
풍화토 (Type 5,6)	강섬유보강 쏫크리트	16(13.5)	

10. 록볼트

가. 일반사항

- 1) 록볼트 자체의 항복하중과 정착방법을 면밀히 검토할 것.
- 2) 록볼트 설계시 지반상태, 불연속면의 분포, 발생용수 등을 고려하여 봉합효과 보형성 작용, 내압작용, 아치형성, 지반보강작용 등이 발휘하도록 설계해야 함.
- 3) 록볼트의 재질 선정시 시공성을 고려해야 하며 정착재료는 록볼트 천공공경, 길이, 지반상태(파쇄대 출현여부) 및 터널단면의 구간(천단부, 측벽부)등에 따라 시멘트계와 수지계를 현장여건에 따라 사용할 수 있으며, 시멘트계 사용시는 보통포틀랜드 시멘트를 사용하는 것을 원칙으로 함.
- 4) 또한 강관보강형 그라우팅 등 보강공법이 적용된 구간에서는 록볼트를 생략할 수 있다.

나. 록볼트의 재질

종 류	재 질 기 호	기계적성질		
		항복점(MPa)	인장강도(MPa)	연신율(%) (시험편 2호기준)
이형봉강	SD 350	350 이상	490 이상	18 이상
	SD 400	400 이상	560 이상	18 이상

다. 시공법

구 분	시 공 법	장 단 점
수 지 형	1. 천공 2. 수지형 접착재료 삽입 3. BOLT 회전 4. 경화 5. NUT 체결	• 정착을 위한 경화시간이 짧다. (수분 이내) • 출수의 영향을 약간 받는다. • 몰탈형에 비해 상대적으로 시공성이 좋다. • BOLT회전관계로 BOLT 길이에 제한은 받는다. • 발포비율이 클 경우 접착력이 저하될 수 있다.
시 멘 트 물 탈 형	1. 천공 2. 시멘트 그라우팅 3. BOLT 삽입 4. 경화 5. NUT 체결	• 정착을 위한 BOLT회전이 불필요하여 설치가 간단 • BOLT 길이의 변화에 제한을 받지 않는다. • 누수개소 시공불가 • 몰탈 흘러내림에 따른 시공성 불량 • 장기 인발내력과 내구성은 양호하나 조기강도 발현이 늦다.

11. 콘크리트 라이닝

가. 일반사항

- 1) 콘크리트 라이닝은 구조체로서 역학적 기능을 하며, 비배수형 터널에서의 내압기능, 영구 구조물로서의 내구성 확보 및 미관유지 기능등을 가져야 함.
- 2) 콘크리트라이닝은 하중조건 및 시공조건에 따라 콘크리트라이닝은 무근, 철근 및 강섬유 보강 콘크리트로 적용할 수 있으며, 현장 여건에 따라 프리캐스트라이닝도 적용할 수 있다. 재령 28일 강도가 21~24MPa 이상이어야 하며 비배수터널인 경우 수밀성을 위해서 27MPa 이상의 강도를 가져야 함.
- 3) 팽창성 지반, 압축성 지반 및 함수미고결층 지반 등 인버트 부분에 콘크리트라이닝의 설치에 요구되는 지반에서는 인버트 콘크리트라이닝의 설치시기를 추가로 검토하여야 하며, 특히 지반이 불량한 경우에는 숏크리트에 의한 인버트 부분의 보강도 고려하여야 한다.
- 4) 콘크리트라이닝에 유해한 균열이 발생할 염려가 있는 경우에는 균열 방지대책을 강구하여야 하며, 외기온도의 영향을 받는 구간은 콘크리트 타설 시 신축 이음부를 설치하여야 한다.
- 5) 콘크리트라이닝의 천정부 채움설계시 주입재의 재료, 배합, 주입구의 구조 및 배열 등을 계획하여야 한다.

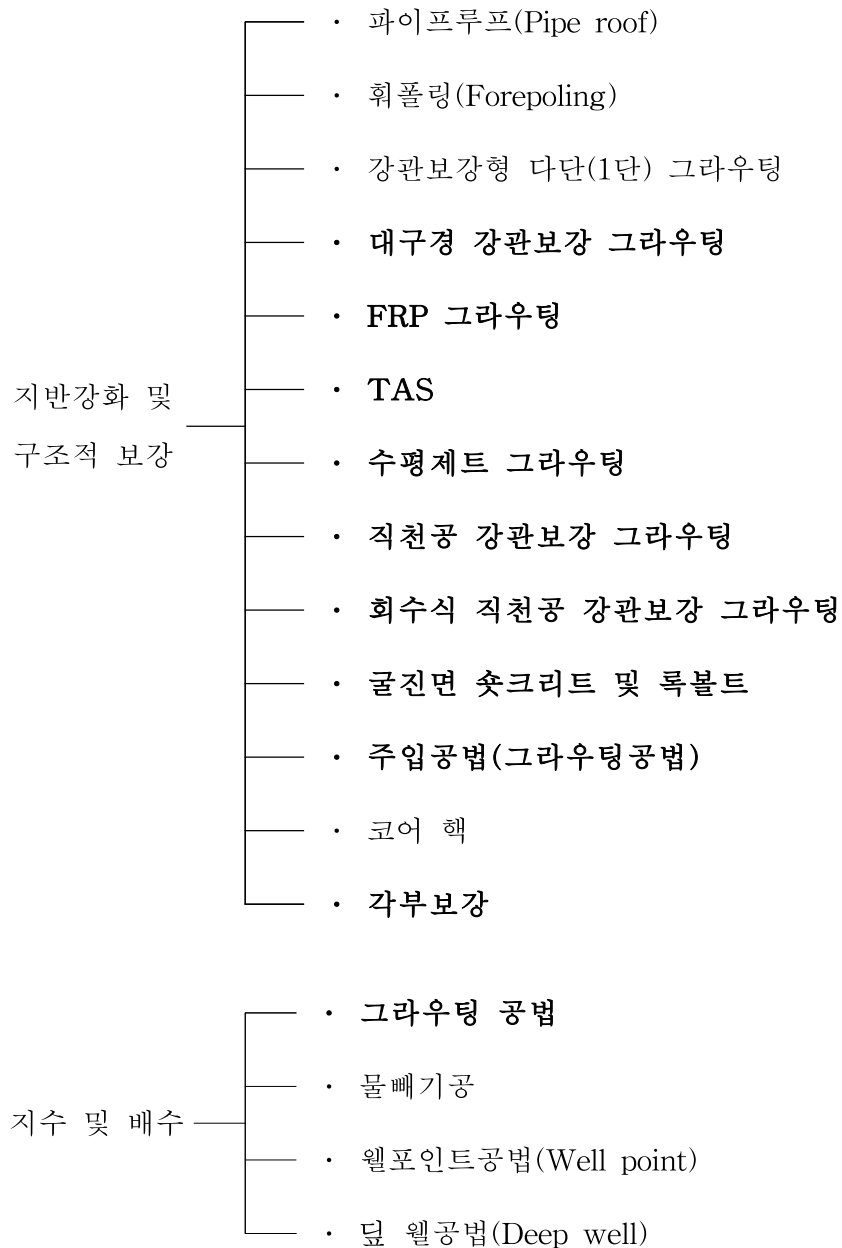
나. 기능

- 1) 터널내부 시설물 보호 및 보존 기능
- 2) 점검 및 보수 관리 기능
- 3) 내구연한 동안 구조체로서의 역학적 기능
- 4) 터널 내장재로서 미관유지기능

12. 터널굴착 보조공법

가. 일반사항

- 1) 터널의 갱구부와 터널내의 파쇄대 및 연약대를 보강하기 위한 굴착보조공법은 보강목적에 따라서 ‘지반강화 및 구조적 보강’, ‘지수 및 배수를 위한 공법’으로 크게 나눌 수 있고, 다시 ‘터널 천단부 지반의 안정’과 ‘막장면 지지’의 목적으로 구분할 수 있다.
- 2) 아래의 보강목적에 따른 분류에는 국내에서 산악도로 및 도심지 지하철 터널 굴착시 적용된 바 있는 공법들을 위주로 나열하였으며, 한 가지 보조공법으로 보강 목적을 만족하기 어려운 경우에는 두 가지 이상의 굴착보조공법들을 병용해야 한다.



나. 공법선정

- 1) 각 보조공법의 중요도는 지반조건, 지하수 상황, 터널의 용도, 터널의 규모 등에 따라서 상이하기 때문에 구체적인 보강공법의 활용 목적과 평가 방법을 명확히 설정한 뒤 지반조사 결과에 따라 현장 여건에 필요한 공법을 선정하여야 하며, 시공방법에 잘 부합하도록 충분히 검토하여야 한다.
- 2) 다음 표는 터널 굴착 시 국내에서 주로 적용되어 온 굴착보조공법의 적용성을 개략적으로 보여주고 있는데, 합리적인 굴착보조공법의 적용은 다음 표의 공법과 더불어 현장 상황에 따라 2개 혹은 3개의 지반 보강공법을 목적에 따라 병용하여 적용하여야 한다.

다. 적용재료

각 보조공법의 재료는 한국산업규격(KS)의 제품을 우선적으로 사용함을 원칙으로 하나 이와 동일한 강도와 기능을 가지는 기타 소재도 지반조건 및 감독관 협의하에 사용할 수 있다.

< 굴착보조공법의 적용성 >

대책	목적	공 법	원지반 조건				비 고
			경암	연암	풍화암	토사	
지 반 강 화 및 구 조 적 보 강	천 장 부 안 정	파이프루프		△	△	△	
		경사 록볼트		△			
		휘폴링		△	△		철근, 강봉, 강관 등 사용
		강관보강형 다단 (1단)그라우팅		△	○	△	
		대구경 강관보강 그라우팅		△	○	△	
		FRP 그라우팅		△	○	△	
		TAS		△	○		
		수평제트그라우팅		○			
		직천공 강관보강		△	○	○	소구경 직천공은 천공 Bit가 매물. 대구경 직천공은 천공 Ring Bit가 매물.
		회수식 직천공 강관보강		△	○	○	소구경·대구경 직천공은 천공 Bit가 회수됨.
		그라우팅공법			○	○	
	굴 진 면	굴진면 슛크리트		△	○	○	
		굴진면 록볼트		△	△		
		코어 핵		△	○		Ring cut
		약액주입공법			○	○	
	각부 보강	각부보강볼트			△		
		각부보강파일			△	○	
		가인버트		△	△	△	
용 수 대 책	지수 / 배수	그라우팅공법	△	○	○	○	
		물빼기공	△	○	○	○	웰포인트, 댐웰공법 포함.
		웰포인트공법			○	○	
		댐 웰공법			○	○	

주) ○ : 비교적 자주 사용되는 공법

△ : 보통 사용되는 공법

※ 천공 Bit의 텅스텐을 미국 국방부(U.S. Department of Defense)와 환경보호청(EPA ; Environmental Protection Agency)은 이 원소를 신생 오염물질(emerging contaminant)로 분류함.

13. 배수 및 방수

가. 일반사항

1) 터널 갱구부는 온도 변화가 크고 건조 수축에 따른 균열이 생기기 쉽고, 누수에 따른 노면의 결빙이 안전주행에 지장을 준다는 점을 고려하여 방수공사를 하는 것을 원칙으로 한다. 지보 구조에 있어서는 방수공의 기능을 손상시키지 않도록 배려한다.

2) 비배수형

터널 전주면에 방수쉬트에 의한 차수층을 설치하며 지하수의 유입을 완전 차단하는 방식으로서 라이닝 설계 시에 지하수위 조건에 따른 수압을 고려하여야 한다. 하지만 방수기술상의 제한 때문에 작용수압이 0.6MPa 이하인 지역에서만 채택하는 것을 원칙으로 한다.

3) 배수형

유입되는 지하수를 배수하는 터널로서 배수방법에 따라 다음과 같이 세 가지로 구분할 수 있다.

- ① 완전 배수형 : 터널부의 전 주면으로 배수를 허용하는 형식.
- ② 부분 배수형 : 터널 천장과 측벽에만 방수막을 설치하여 유입수를 한곳으로 유도하여 배수하는 형식(※ 터널배수는 일반적으로 부분 배수형 형식을 채택)
- ③ 외부배수형 : 터널 내부 시설물이나 콘크리트라이닝을 보호하기 위하여 콘크리트 라이닝 외부 전체를 방수막으로 둘러싸고 터널 외부에 별도의 배수로를 설치하여 터널로 흘러들어오는 지하수를 차집하여 외부로 배수하는 형식

나. 개착부 방수 보호재

- 1) 보호재는 기시공된 방수재의 방수기능을 원활히 발휘할 수 있도록 되메우기, 가설재의 철거 등 공사시행에 따른 방수재의 파손 방지를 목적으로 방수층 외부에 설치한다.
- 2) 보호재는 폴리에틸렌 발포단열재($t=30\text{mm}$)를 사용하는 것을 원칙으로 하며 아래와 같은 조건에 만족하여야 한다. 단, 아래조건을 만족하면서 더 경제적인 보호재가 있다면 그것을 사용하여도 좋다.
 - ① 무게가 가볍고 운반 및 취급이 용이
 - ② 시공이 용이하고 간단
 - ③ 충격 흡수성이 우수하여 방수재 보호에 유리한 제품 사용

다. 방수 방법

- 1) 방수재료는 인장강도 16MPa이상, 인열강도 59N/mm이상, 신도 600%이상 가열신축량이 신장 및 수축시 각각 2.0mm이하 및 6.0mm 이하의 재질로서 두께 2mm 이상을 원칙으로 하되, 동등 이상의 재질인 경우 두께를 조정하여 사용할 수 있다.
- 2) 콘크리트라이닝에 철근을 배근하는 경우, 철근 이음부에는 방수막을 보호할 수 있는 조치를 취하여 방수막 파손을 방지하여야 한다.

라. 배 수

- 1) 터널 종배수관과 관경 설계시에는 화재시의 소화용수, 수분무용수 및 측벽 유입수 등의 사항을 고려하여 배수량(예, $2\sim 3\text{m}^3/\text{km}/\text{min}$)을 산정하여야 하며, 또한 배수에 필요한 최소 관경을 유지하여야 한다.(참조- 도로설계요령, 제4권, 터널, 7.3 배수공)

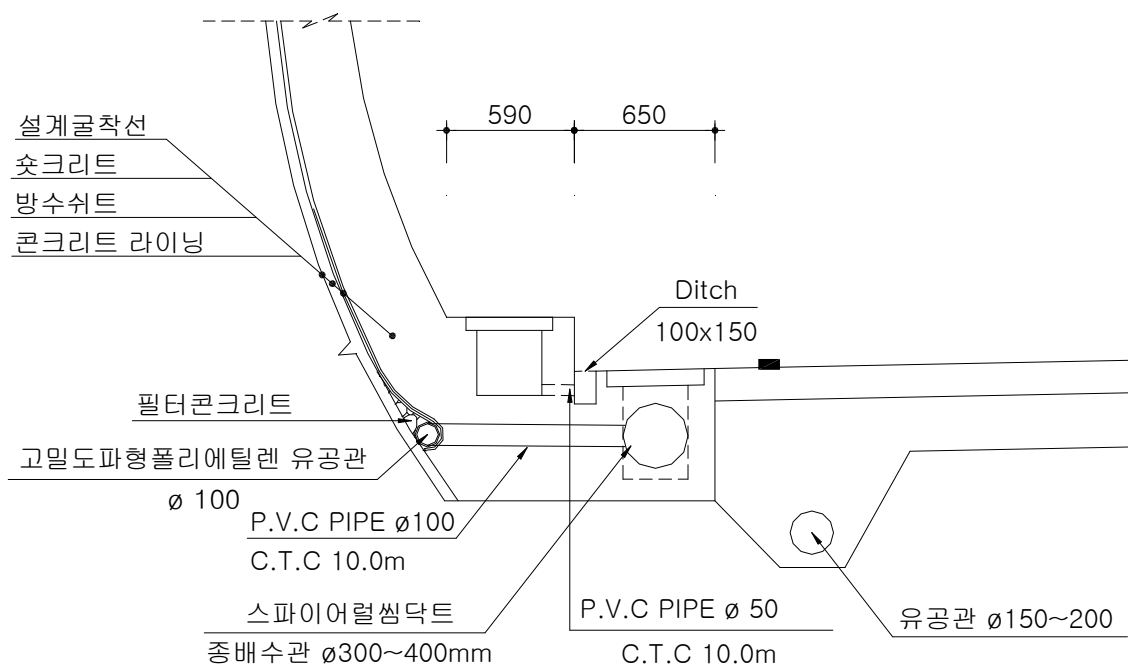
2) 집수관

터널주변 암반 절리면을 타고 흘러 들어오는 물을 사전에 배수하프로서 터널에 작용하는 수압을 줄이며, 터널내에 유입되는 물의 양을 최소화할 수 있도록 하기 위해 터널하부에 설치하는 유공관을 지칭하며 유공관의 크기는 기 조사된 자료의 용수량을 감안하여 Manning 공식을 이용하여 정하는 것으로 한다.

또한, 지하수의 유동에 따른 지층 Piping현상을 최소화하여 유공관내로 토립자의 유입을 막을 수 있도록 부직포로 보호하여 부분적인 침하방지와 원활한 배수가 이루어 지도록 계획하여야 한다.

3) 측벽하단 유공관

터널 내 유입수를 방수층 배면배수 필터를 통해 측벽하단으로 유도하여 직경100mm이상 유공관을 이용 배수구로 흘려보내도록 한다.



< 배 수 설 비 도 >

4) 터널 종배수관 재질

- ① 터널내 배수관은 미국 국가규격(NFPA 502)에 의하면 터널내 대형화재 사고 발생시 유출된 기름에 의한 2차 발화로 유독가스가 발생되어 인명피해가 우려되므로 불연성 재질로 설계하여야 한다.

② 적 용

굴착단면의 축소가 가능하고 불연성 재질로 화재시 유독가스 발생의 우려가 없는 스파이럴썸닥트관 $\Phi 300 \sim 400\text{mm}$ 를 적용하는 것을 원칙으로 하며 용수 과다지역은 규격을 별도로 검토하여야 한다.

5) 공동구 기계화 시공

① 공동구를 인력타설할 경우에는 시공속도가 느리고 시공 조인트 과다로 구조적으로 취약하므로 공동구 단면을 기계화 타설이 가능한 단면으로 설계하는 것을 원칙으로 한다.

② 공동구 기계화 시공에 필요한 투입장비는 다음과 같다.

- 콘크리트 운반 : 저슬럼프용 AGITATOR
- 기계시공 장비 : 슬립 폼 페이퍼에 의한 2단계 시공
- 백호우 : 0.7m^3
- 덤프트럭

③ 공동구 기계화 시공방법

- 배수관 기초 콘크리트는 인력으로 타설한다.
- 기계 타설전 각종 배관 등은 기 배근된 철근을 이용하여 고정한다
- 터널 입출구부 27m 구간은 온도변화의 영향을 받는 구간으로 인력타설을 하고 나머지구간은 기계화 타설을 하여 시공성이 우수하고 품질관리가 용이토록 한다.
- 줄눈설치

④ 수축줄눈 : 라이닝 시공이음부를 기준 9m간격 설치

⑤ 신축줄눈 : 터널 입출구부 27m 및 시공 이음부

14. 갱구부

가. 일반사항

- 1) 갱구부는 일반적으로 갱문구조물 배면으로부터 터널길이의 방향으로 터널직경의 1-2배 정도의 범위 또는 터널직경 1.5배 이상의 토피가 확보되는 범위까지로 정의함을 원칙으로 한다. 단, 원지반이 조건이 양호한 암반층 또는 붕적층, 충적층 등의 미고결층에서는 별도의 구간을 갱구 범위로 정의할 수 있다.
- 2) 갱구부는 갱구부 깎기 최소화를 위하여 특수한 지형 및 지질조건을 제외하고는 갱구부 상단 토피 3-5m 또는 암토피고 1-2m 확보되는 지점에 갱구부를 형성하는 것을 표준으로 한다.
- 3) 갱문의 형식은 다양한 형식으로 적용할 수 있고 주로 면벽형과 돌출형으로 구분하며,

면벽형은 구조적으로 중력식과 날개식 등으로 나눌 수 있고 갯문 배면의 지반압을 받는 토류 옹벽구조로 하여야 한다.

돌출형은 터널 본체와 동일한 내공단면이 터널 갯구부에 연속하여 지반으로부터 돌출한 형식으로서 그 형상에 따라 파라펫트식, 원통절개식, 벨마우스식 등이 있으며 각 형식별로 장·단점을 고려하여 선정하여야 한다.

- 4) 터널 갯구부 입시 비탈면은 1:0.3-1:0.5 구배로 계획하고 안정성 검토를 수행하여야 한다.
- 5) 갯문위치선정은 입·출구부에 각각 2개소이상의 보링조사와 터널 전 연장에 대한 물리 탐사결과를 종합 분석하여 선정하여야 한다.

구 분	면 벽 식	돌 출 식 (절개)
장 점	• 터널갯구부 시공이 용이 • 터널상부 되메우기가 불필요 • 터널상부에서 유하하는 지표수에 대한 배수처리가 용이	• 도로와 자연스럽게 접속 유도되므로 운전자에게 안정감을 준다 • 주변지형과 조화를 이루어 미관이 수려하다
단 점	• 운전자에게 위압감을 줌 • 인위적 구조물 설치로 주변 경관과의 조화를 이루기 어려움 • 정면벽의 휘도저하를 고려할 필요가 있음	• 갯구부 개착터널 길이가 길다 • 갯구부 터널상부에 인위적인 성토가 필요하다 • 터널상부 지표수에 대한 배수처리가 필요하다
적용지형	• 갯구부 지형이 횡단상 편측으로 경사진 경우 • 갯구부 지형이 대절토와 접속된 지형 • 사면이 불안정한 지형	• 지형이 편측경사가 없고 갯문 전면 절토가 개착터널 설치후 자연스럽게 조화를 이룰 수 있는 지형
적용터널	• 반월터널(신갈~반월간고속도로) L=323m • 중부 2터널(서울측) L=237m • 중부 3터널(대전측) L=384m	• 광교터널(신갈~안산고속도로) L=446m • 광암터널(판교~구리고속도로) L=780m • 중부 1터널 L=298m • 중부 4터널 L=495m • 중부 2터널 (대전측) • 중부 3터널 (서울측)
단, 갯문형식은 지형여건, 공사비, 차량의 주행성, 미관 등을 종합적으로 고려하여 결정		

나. 개착터널부

- 1) 개착터널은 갱구부 및 터널중간 계곡부 개착부분이나, 터널과 터널사이의 연장이 짧아 터널로 연장시키기 위해 지반을 굴착하고 구조물을 설치한 후 복개시키는 모든 터널을 말한다.
- 2) 설계시 지형, 지질조건, 지하수위조건, 기상 등의 자연조건과 민가, 구조물의 유무 등의 사회적 조건, 경사의 안정, 편토압, 기상재해의 가능성, 주변경관과의 조화 등을 고려하여야 한다.
- 3) 개착터널부는 특별한 경우를 제외하고는 갱구부 설계에 준하여 설계를 하여야 한다.
(도로설계요령 제4권 터널, 6.4 갱문의 설계 참조)

15. 터널환기

가. 일반사항

- 1) 환기설계 목표 연도는 공용개시 후 20년 후를 원칙으로 하며, 교통량의 급격한 변화가 예상되는 경우 교통량 변동을 고려하여 단계건설을 계획하여야 한다.
- 2) 터널 설계시 검토 사항은 다음과 같다.

지 반 조 건	검 토 사 항
터 널 사 양	단면, 연장, 경사, 선형, 표고
교 통 량	교통량, 주행속도, 차종구성, 방향별 분포, 대형차 혼입율
배출되는 유해 물질	차종별 배출유해물질 종류 및 배출량
목 표 허 용 농 도	터널내 유지농도의 목표치
기 상	풍향, 풍속, 기온, 습도
외 부 환 경	출구부 오염도 목표치, 허용 소음치
지형, 지질, 지물	환기소, 집진갱, 수직갱, 운반도로 조건

나. 허용기준

유해물질 및 환기대상 물질은 다음과 같다.

매 연	CO	NO _x
• 운전자 시야 감소 • 심리적 불쾌감 유발	• 운전자-작업원에게 생리적 악영향 • 호흡기 질환 유발	• 운전자-작업원에게 생리적 악영향 • 폐기능 저하

< 주행속도별 매연 및 일산화탄소의 설계농도 >

구 분		규제기준	비 고
매연소멸계수 (K_{lim}^{-1})	5~10(km/h)	$0.009m^{-1}$	- 도로터널이므로 정체시를 고려하여 주행속도 5km/h~80km/h를 검토. 단 5km/h시 환기 검토는 과도한 환기용량으로 계획될 수 있으므로, AADT가 60,000대/일을 초과하고 서비스 수준이 LOSD~F인 도심터널에 대하여 신호밀도, 진출입 램프 등 정체유발요인을 고려하여 계획하여야 한다. - 국토해양부 허용기준
	20~40(km/h)	$0.007m^{-1}$	
	50~80(km/h)	$0.005m^{-1}$	
일산화탄소 (CO)	10~80(km/h)	70ppm	국토해양부 허용기준
질소산화물 (NO _x)	10~80(km/h)	20ppm	국토해양부 허용기준

주)주행속도 5km/h 해당 속도의 속도보정계수를 적용하되, 매연은 10km/h시의 경사속도보정계수를 준용하여 사용한다.

- ① 터널내 최대풍속 : • 일방향 교통 : 10m/s
 • 양방향 교통 : 8m/s이하 (도로의 구조·시설기준에 관한 규칙 제41조 ③항)

- ② 입계풍속은 다음 식으로 계산하며, 보정계수(β)는 설계자가 수치시뮬레이션 등을 수행하여 신뢰성을 검증한 후에 적용함을 원칙으로 한다.

$$V_r = K_g Frc^{-\frac{1}{3}} \left(\frac{gHQ}{\beta \rho_o C_p A_r T_f} \right)^{\frac{1}{3}}$$

$$T_f = \frac{Q}{\beta \rho_o C_p A_r V_{rc}} + T_o$$

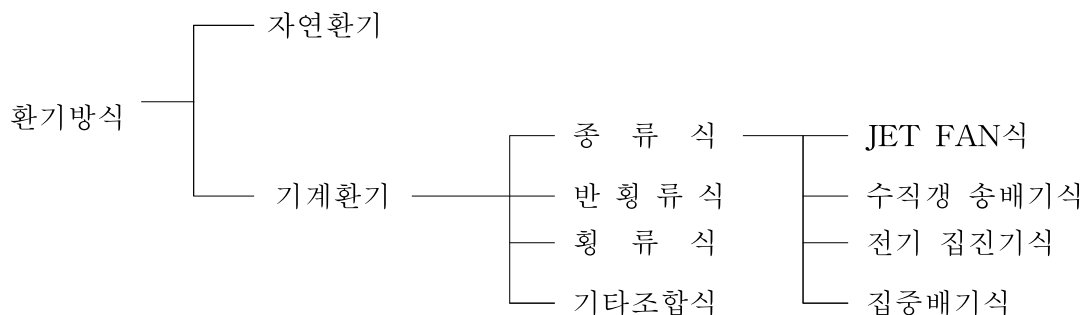
여기서, $Frc=4.5$

H : 화점에서 터널 천장까지의 높이(혹은 대표직경)다.

다. 환기방식

1) 환기방식의 종류

- ① 도로터널의 환기설비는 터널의 길이, 입지조건, 교통조건, 환경조건 등에 따라 환기 방식이 결정되며 유효하고 경제적 방법이 되기에 충분한 조사와 검토 후 결정하여야 한다.
- ② 환기방식은 크게 자연환기와 기계환기 방식으로 대별하며 방식별 종류는 다음과 같다.



2) 환기방식의 선정

- ① 터널의 길이, 소요환기량 등의 기본조건을 바탕으로 교통조건, 지형, 지물, 지질조건, 환기의 질, 환경조건, 화재시 환기기의 운용, 유지관리, 경제성, 단계건설, 기타조건 등에 대해 유의하여 종합적 검토 후 선정해야 한다.

특히 교통량에 따른 단계적 환기시설의 설치방안이 검토되어야 한다.

- ② 통행방식에 있어 일방향 교통에서는 교통환기력을 유효하게 이용할 수 있는 종류식 환기방식이 유리하며, 양방향 교통의 경우에는 교통환기력을 기대할 수 없으므로 횡류방식이나 집중배기방식을 선택하는 것이 유리하다.

3) 자연환기

- ① 자동차 주행시의 피스톤 효과에 의한 풍량만으로 환기가 가능한 경우로서 별도의 설비가 필요치 않으며, 그 한계는 경험적으로 다음과 같다.

$$\left[\begin{array}{l} \text{양방향터널 : } N \cdot L \leq 600 \\ \text{일 방 향 : } N \cdot L \leq 2,000 \end{array} \right.$$

N : 교통량 (대/hr)

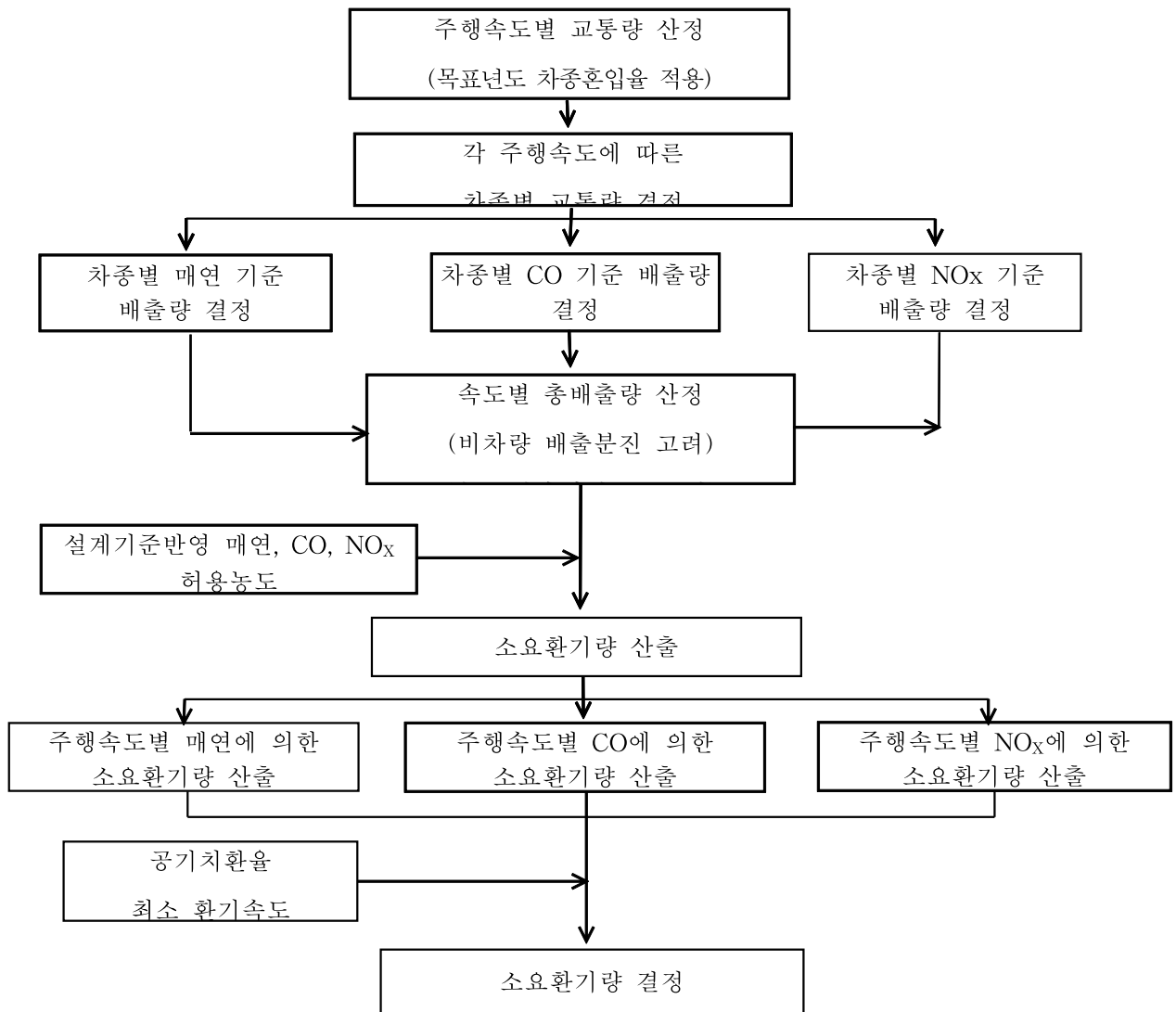
L : 터널연장 (km)

4) 기계환기

- ① 환기방식은 그 특징을 충분히 살려서 터널의 길이, 지형, 지물, 교통조건, 기상조건 등에 따라 효과적이고 경제적인 방식을 선정
- ② 특히, 장대터널의 경우 환기방식에 따라 공사비의 차이가 크므로 세밀한 검토를 하여 설계에 적용하여야 한다.

라. 환기량 산정방식

- 1) 현재 국내에서 적용되는 소요환기량 산출방법은 일본방식과 국제상설도로회의 (PIARC)방식이 있으며, 본 기준에서는 현재까지 많은 국가에서 적용하고 있는 PIARC 방식을 적용한다.
- 2) 환기대상 오염물질은 매연, 일산화탄소, 질소산화물로 하며, 목표년도의 차종별 구성비 및 차종별 오염물질 기준배출량을 기초 데이터로하여 주행속도별 환기량을 아래 흐름도에 의해서 구하고 이를 비교 검토한 후 소요환기량을 산정한다.



16. 전기사설

가. 전기사설

- 1) 터널내 전기사설은 비상방송설비, 비상전화, CCTV, 소화기, 계측설비, 조명시설 등을 터널의 연장 및 현장여건에 따라 설치하여야 하며, 조명기구에 대한 설계기준은 다음과 같으며 설게시 발주처와 협의하여 반영하여야 한다.

나. 조명설비 설계기준

- 1) 전기설비 기술기준령 및 시행규칙
- 2) 전기사업법 동 시행령 및 시행규칙
- 3) 한국산업규격 KS C-3703 터널 조명기준
- 4) 한국전력공사 전기공급 규정
- 5) 전기통신법 동 시행령 및 시행규칙
- 6) 소방법 동 시행령 및 시행규칙
- 7) 기타 관계법령

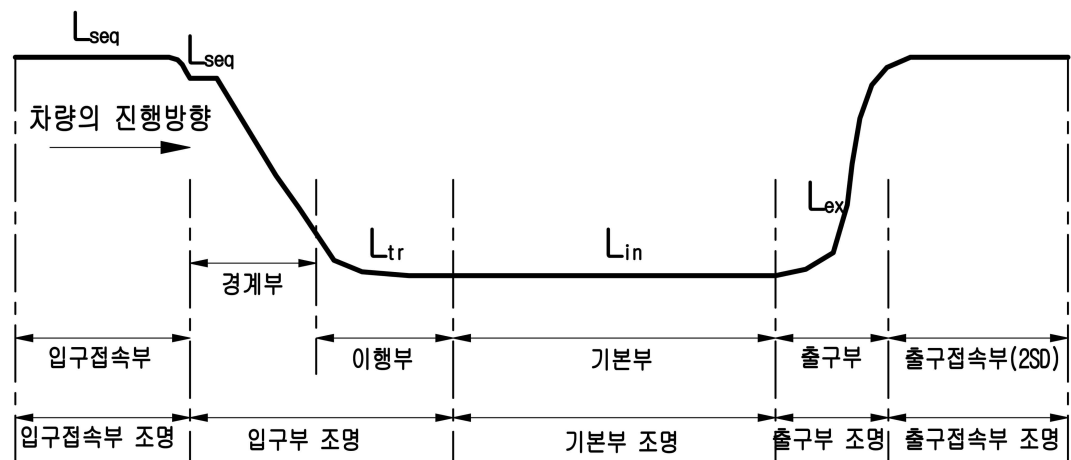
다. 터널 조명설비

1) 터널 조명의 개요

터널 조명은 일반도로의 조명과는 달리 주간에 조명이 필요하다는 점과 주위가 측벽 등으로 제약되어 있으므로 주행상 특히 주의를 요하는 등의 특수성을 가지고 있다. 그러므로 설계속도, 교통량, 야의 휘도 등을 고려하여 터널 조명설비를 설계함으로써 운전자의 시각장애를 줄이고 터널내 도로의 선형이나 경사 등을 가능한 한 확실히 파악시켜 효과적이고 원활한 교통소통에 기여하고 교통사고에 의한 인명과 재산 피해를 감소시킬 수 있도록 하여야 한다.

2) 터널조명의 구성

터널조명의 구성은 다음 그림과 같이 터널내에 설치하는 조명과 접속도로의 조명으로 구성되며, 터널내에 설치하는 조명은 그 기능에 따라 기본조명, 입구조명, 출구조명 및 접속도로의 조명으로 구성한다.



[그림 - 터널조명의 구성]

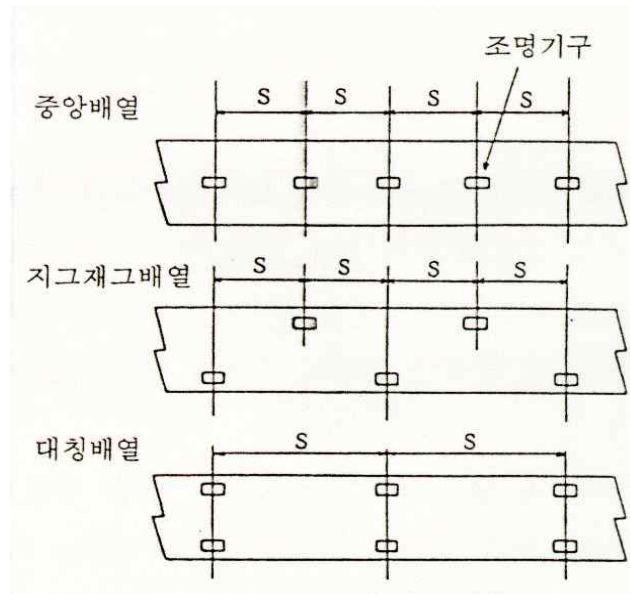
라. 기본조명설계

1) 기본조명 설치높이

- ① 일반적으로 조명기구의 설치 위치는 터널 측벽 상부에 설치되는 것이 이상적인데, 노면의 휘도분포를 양호하게 유지하고, 조명기구의 눈부심을 제거하기 위해서는 노면상 4.5m 이상의 위치에 설치하는 것을 원칙으로 한다. 단, 노면의 보수 등을 사전에 고려하여 시설한계 외의 여유 등을 고려하여 설치하여야 한다.

2) 기본조명 설치배열

- ① 조명기구의 배열은 배광, 노면의 휘도 분포, 플리커(flicker), 램프, 조명기구의 보수 등을 고려하여 최적의 배열을 택해야 한다. 배열의 종류에는 중앙배열, 지그재그배열, 대칭배열이 있다. 다음 그림에는 조명기구의 설치 배열 종류를 예로서 나타내었다.



[그림 - 조명기구의 설치 배열]

3) 기본조명 설치간격

① 설치간격과 노면·벽면의 휘도균제도

조명기구의 설치간격(S)에 따라 노면과 벽면의 휘도균제도가 좌우된다. 휘도균제도는 특히 평균휘도가 낮은 경우, 보임의 상태에 크게 영향을 주기 때문에 가능한 한 양호하게 유지해야 한다. 조명기구의 설치 높이(H)에 대한 설치간격(S)는 다음과 같다.

- 대칭배열 $\longrightarrow S \leq 2.5H$
- 지그재그배열 $\longrightarrow S \leq 1.5H$
- 중앙배열 $\longrightarrow S \leq 1.5H$

4) 평균노면휘도

터널을 주행하는 운전자가 전방에 있는 장애물을 확인하는데 필요한 최소 밝기를 제공하기 위한 기본적인 조명으로 터널 전 구간에 걸쳐 조명기구를 일정간격으로 배치하여 조명하는 것으로서 기본조명의 평균노면휘도는 아래와 같고 야간에는 운전자의 눈 순응을 감안하여 터널 입·출구부 조도를 유지하고 교통량이 적은 심야에는 기본휘도의 1/2로 감광하여 에너지 절약을 할 수 있도록 한다.

< 기본부 조명의 평균 노면휘도 (KS C-3703) >

정지거리(설계속도)	터널의 교통량		
	적음	보통	많음
160m (100 km/h)	7	9	11
100m (80 km/h)	5	6.5	8
60m (60 km/h)	3	4.5	6

5) 입구부 조명

- ① 입구부 조명설비는 터널입구 부근의 야외휘도, 설계속도에 따라 달라지며 터널 내에서의 조도완화를 위하여 경계부, **이행부 등으로** 단계적으로 감광한다.
- ② 경계부의 노면휘도는 터널 입구 부근의 운전자 시야 상황에 따라 정해지는 야외휘도의 연간 출현빈도를 고려하여 설정되는 값에, 설계속도에 따라 정해지는 계수를 곱한 값으로 한다.
- ③ **이행부** 노면휘도는 경계부의 노면휘도값을 100%로 하여 다음 그림과 같이 터널 입구로부터 거리에 따라 감소시키고, 기본부 조명의 노면휘도 값에 따라 매끄럽게 접속하는 것으로 한다.
- ④ 운전자의 시야상황에 따라 정해지는 야외휘도의 연간출현빈도에 따라 설정되는 값은 다음 표 **경계부 평균노면휘도를** 기준으로 설계한다.

< 경계부 노면휘도에 대한 조절계수 >

터널길이	교통량 ⁽¹⁾	출구부 보임(기준점으로 부터)				출구부 안보임(기준점으로 부터)			
		주광입사				주광입사			
		좋은		나쁨		좋은		나쁨	
		벽면 반사율				벽면 반사율			
		30% 초과	30% 이하	30% 초과	30% 이하	30% 초과	30% 이하	30% 초과	30% 이하
50m 미만	전부	0% (주간 경계부 조명 필요 없음)				0% (주간 경계부 조명 필요 없음)			
50m 이상 ~100m미만	적음	0%	0%	0%	0%	0%	50%	50%	50%
	보통	25%	25%	25%	25%	25%	50%	50%	50%
	많음	50%	50%	50%	50%	50%	50%	50%	50%
100m 이상 ~200m미만	적음	50%	50%	50%	50%	50%	100%	100%	100%
	보통	75%	75%	75%	75%	75%	100%	100%	100%
	많음	100%	100%	100%	100%	100%	100%	100%	100%
200m 이상	전부	100%				100%			

주) (1) 교통량 : 단위 [차량대수/시간/차로]

① 일방통행 : 많음(1,000 이상), 보통(1,000 미만~300 초과), 적음(300 이하)

② 양방통행 : 많음(300 이상), 보통(300 미만~100 초과), 적음(100 이하)

< 주간의 자동차 터널도로의 경계부 평균 노면휘도 $L_{th}[cd/m^2]$ >

20° 원추형 시야 내의 경계부 평균 노면휘도 L _{th} [cd/m’]									
20°원추형 시야 내의 하늘의 비율		20% 초과		20%이하~10%초과		10%이하~5%초과		5%이하~0%	
시야 내의 밝기 상황		터널 방위 ^(1, 2)				주변 반사 ⁽³⁾			
		남향	북향	남향	북향	보통	높음	보통	높음
설계속도 (km/h)	60	200	250	150	200	125	175	75	150
	80	260	360	200	300	180	270	150	240
	100	370	480	280	400	240	360	200	320

주) (1) 터널 입구의 방위(남향 : 남쪽입구, 북향 : 북쪽입구)

(2) 터널 입구의 방위가 동~서쪽의 경우 노면휘도는 남향과 북향의 중간치를 선택한다.

(3) 터널 입구 주변의 반사에 따르는 영향

① 높음 : 터널 입구 부근의 지물이 흰색, 회색 등의 반사율이 높을 경우를 말하며, 입구 부근에 장기간 적설상태가 계속되는 경우도 여기에 포함된다.

② 보통 : 상기 이외의 경우를 말한다.

6) 출구부 조명

① 출구부 조명에 의한 주간 휘도를 정지거리 이상의 구간에 걸쳐 점차 증가시킨다.

② 기본부 휘도에서 시작하여 출구 접속부 전방 20m지점의 휘도가 기본부 휘도의 5배가 되도록 단계적으로 상승시킨다.

7) 정전시 조명

정전시 조명은 정전직후 위험을 피하기 위하여 정전시 바로 UPS(무정전전원)에 접속된 조명기구를 점등시키고 UPS의 방전 특성상 정전 시간의 전부를 점등시키는 것은 경제적으로 불리하므로 비상발전설비의 전원이 공급되면 UPS의 전원은 차단되도록 하는 것이 필요하다.

① 비상 주차대 : 평균 노면조도는 75(Lux)를 표준으로 한다.

② 본선의 조도가 75(Lux)이상의 경우는 비상주차대의 조도도 동등 이상으로 하는 것이 바람직하다. 광원은 눈에 잘 띄게 하기 위하여 본선 조명과 광색을 바꾸는 것이 바람직하며, 시동, 재시동이 빠르며 연색성이 좋은 것이 필요하므로 형광램프가 적당하다.

③ 피난연락 연결통로, 피난통로

피난통로의 평균 노면조도는 10(Lux)를 확보할 필요가 있고, 피난연결통로의 평균 노면 조도는 약 20(Lux)를 확보해야 한다.

8) 터널접속도로의 조명

터널 입.출구부 접속도로에는 야간에 원활한 회도 순응이 이루어지도록 도로조명을 설치하여야 하며, 평균노면 휘도는 KS A 3701 도로조명기준을 원칙으로 한다.

9) 연속터널 조명

연속되는 터널의 입구부 조명설계시, 선행하는 터널 출구로부터 이어지는 터널 입구까지 이동하는 시간에 따라서 후속터널의 입구부 조명을 감소할 수 있다.

10) 단터널 조명

125m 이하의 짧은 터널의 경우 터널연장, 입출구부에서의 자연광 입사여부, 터널반사율 등에 따라서 조명시설을 저감할 수 있다.

11) 조명기구의 선정

- ① 조명기구는 광원의 광속을 효율적으로 터널 노면에 비추고, 램프를 매연과 물로부터 보호하여 장기간 그 성능을 발휘시킬 수 있어야 한다.
- ② 터널내부는 일반적으로 매연 습도가 많고 물세척이 이루어지는 점을 감안하여 등기구 뚜껑을 닫았을 때 완전 밀착되어 방수, 방습, 방진이 되어야 한다.
- ③ 터널내 조명기구로는 다음과 같은 종류가 있으며, 터널의 연장 및 형상에 따라 적절한 기구를 적용해야 한다.
- ④ 적용되는 모든 조명기구는 KS규정에 의하여 품질이 보장된 제품의 사용을 원칙으로 한다.

구 분	FRP 터널등기구	알루미늄 터널등기구	스텐레스 터널등기구
장 점	1. 재질상 부식방지에 우수함 2. 방수,방습,방진에 양호함 3. 금형에 의거 제작됨으로 균일 제품 생산 4. 외관형태가 견고하고 미려함 5. 기구수명이 반 영구적임 6. 물청소 등에 관계없이 부식방지에 최적	1. 녹방지가 우수함 2. 무게가 가벼움 3. 금형 제작시 비용 절감 가능	1. 방수,방습,방진에 양호함 2. 외관형태가 미려함 3. 부식방지 양호 4. 기구수명이 반 영구적임 5. 온도상승에 따른 열방산 능력이 양호함 6. 온도 및 열에 의한 경화 작용이 없음
단 점	1. 금형제작에 따른 제작비용 부담증가 2. 램프 및 안정기의 온도에 따른 열방산이 어려움 3. 램프 발열에 의한 경화 작용이 심하여 오랜 시간이 지나면 재질 변형으로 인한 파손이 우려됨	1. 완전방수 방습 부족. 2. 공해에 따른 부식성 증대로 수명단축 (5-7년) 3. 물청소에 따른 부식성 증대 4. 제작과정이 수동방식 이므로 균일성 결여.	1. 제작비용 증가

12) 광원의 선정

- ① 터널 조명용 광원은 조명효과를 얻을 수 있는 충분한 광속, 경제성을 위한 조명효율, 유지보수성의 용이성을 위한 램프의 수명, 조명환경의 쾌적성을 위한 광색, 그밖에 온도, 투과율, 동적특성을 고려하여 선정하여야 한다.
- ② 터널에 이용되는 광원은 고압나트륨 램프, 형광램프 또는 장수명 무전극 램프 등이 사용가능하며, 신재료 개발에 따라 신조명기구도 효율성 및 경제성 등을 검토하여 적용할 수 있다.
- ③ 광원의 선택에 있어서 광속, 효율, 수명, 광색, 안정기, 기구의 설치장소의 환경조건, 경제성 등에 대해 조명에 필요한 일반적인 사항을 검토함과 동시에 터널조명으로서 다음과 같은 특수성을 고려하여 그 적합성을 판단하여야 한다.
 - 주위가 폐쇄된 공간이므로 등기구의 취부 위치나 그 크기의 제한이 있다.
 - 배기 가스에 의한 빛의 투과율이 나빠진다.
 - 높은 레벨의 입구조명이 필요하다.

사용광원 제특성 비교표

구 분	고압 나트륨램프	형광램프	비 고
용 량	NH 250W	FHF 32W(2파장,3파장)	
광 속	25,000lm	9,600lm	
효율 (lm/w)	100(lm/w)	96(lm/w)삼파장기준	
평균수명(hr)	12,000 시간	16,000 시간	
시 공 비	적 다	매우적다	
장 단 점	• 효율이 가장 낮다 • 광색은 등백색으로 연색성이 나쁘다. • 매연 및 안개에 따른 투과율이 좋다. • 눈부심이 높다. • 설비비 및 운전유지 보수비가 저렴 • 주위온도에 영향이 없다.	• 효율이 다소 낮다 • 광색은 연녹색으로 연색성이 좋다(Ra>76). • 매연 및 안개에 대한 투과율이 나쁘다. • 눈부심이 가장 적다. • 설비비 및 운전유지 보수비가 저렴. • 전자식 점등으로 저온점등 양호 • 차로에 맞는 배광곡선 적용 및 다양한 조명제어 가능	

13) 점멸방식

- ① 조명회로는 주간밝음(100%, 주간흐림(60~70%), 일몰 및 일출, 야간, 심야 등 5종류 이상의 조명제어방식을 채택할 수 있도록 하여야 한다.
- ② 조명제어는 터널 등 자동점멸기를 사용하여 조명계획에 따라 중앙감시반에 자동 및 수동 제어토록 회로를 구성할 필요가 있다.

17. 관리용시설

가. 일반사항

갯구부근에는 터널의 규모에 따라 관리용 시설의 공간을 확보하는 외에 필요에 따라서 비상시의 개구부 및 제설장을 고려해야 한다.

갯구주변에 설치되는 관리용 시설의 주 설비는 다음과 같으며, 관리용 시설의 내용 및 규모는 도로터널 방재시설 설치 및 관리지침(국토해양부)에 따른다.

나. 소화, 급수설비

급수전·송수구는 갯구에서 소화작업을 할 때에 사용하는 설비이며 수조는 이것에 급수하는 역할을 갖고 있다.

설비위치는 일반적으로 급수전·송수구는 양 갯구의 주행차선쪽, 수조는 터널입구의 주행차선쪽에 설치하는 것이 바람직하며 자연수의 이용을 고려할 때는 갯문배후에 수조를 설치할 수 가 있다. 수조의 저수량은 터널방재등급에 따라 다르기 때문에 설비면적은 필요에 따라서 확보해야 한다.

다. 터널 방재시설

1) 설계기준

- ① 도로터널 방재시설 설치 및 관리지침(국토해양부)에 따라 방재시설을 설계하여야 한다.
- ② 터널내 재해발생시 차량 및 인명의 안전확보를 위해 신속한 감지와 상황전파로 구난체계 구축을 위한 필수시설을 하여야 한다.

2) 방재시설 분류

소화설비, 경보설비, 피난대피시설 및 설비, 소화활동설비, 비상전원설비

3) 설치기준

도로터널 방재시설 설치 및 관리지침(국토해양부2009.8)에 따른다.

각 방재시설의 일반적인 적용기준은 다음 표와 같고, 방재시설 설치를 위한 터널등급은 터널연장을 기준으로 하는 연장기준등급과 교통량 등 터널의 제반 위험인자를 고려한 위험도지수기준등급으로 구분하며, 기타 부가적인 조건에 따른 변경 및 예외사항은 설치지침의 내용에 준하여 감독관과 협의 하에 조정하도록 한다.

등 급	터널연장(L) 기준등급	위험도지수(X) 기준등급
1	3,000m 이상 ($L \geq 3,000m$)	$X > 29$
2	1,000m 이상, 3,000m 미만 ($1,000m \leq L < 3,000m$)	$19 < X \leq 29$
3	500m 이상, 1,000m 미만 ($500m \leq L < 1,000m$)	$14 < X \leq 19$
4	연장 500m 미만 ($L < 500m$)	$X \leq 14$

< 등급별 방재시설 설치기준 >

방재시설 \ 터널등급		1등급	2등급	3등급	4등급	비 고
소화 설비	소화기구	●	●	●	●	
	옥내소화전설비	●	●			
	물분무설비	○				
경보 설비	비상경보설비	●	●	●		
	자동화재탐지설비	●	●			
	비상방송설비	○	○	○		
	긴급전화	○	○	○		
	CCTV	○	○	△		
	영상유고감지설비	△	△	△		
	라디오재방송설비	○	○	○	△	△: 200m 이상 4등급터널
	정보표시판	○	○			
	진입차단설비	○	○			
피난 대피 설비 및 시설	비상조명등	●	●	●	△	△: 200m 이상 4등급터널
	유도표지등	○	○	○		
	피난 대피 시설	피난연결통로	●	●	●	
		피난대피터널 ⁽¹⁾	○	△		
		피난대피소 ⁽¹⁾	○	△		
		비상주차대	○	○		
소화 활동 설비	제연설비	○	○			
	무선통신보조설비	●	●	●	△ ⁽²⁾	
	연결송수관설비	●	●			
	비상콘센트설비	●	●	●		
비상전 원설비	무정전전원설비	●	●	●	△ ⁽³⁾	
	비상발전설비	●	●			

● 기본시설 : 연장기준등급에 의함

○ 기본시설 : 위험도지수기준등급에 의함

△ 권장시설 : 설치의 필요성 검토에 의함

(1) 피난연결통로의 설치가 불가능한 터널에 설치

(2) 4등급 터널의 경우, 라디오재방송설비가 설치되는 경우에 병용하여 설치함

(3) 4등급 터널은 방재시설이 설치되는 경우에 시설별로 설치함

< 터널 위험도 평가기준 >

세부평가항목			범위		위험도지수
사고 확률	주행거리계 (교통량×연장) (Veh·km/tube·day)		8,000 미만		1.5
			8,000 이상~16,000 미만		2.5
			16,000 이상~32,000 미만		5.0
			32,000 이상~64,000 미만		7.5
			64,000 이상		10.0
터널 특성	표고차 및 경사도	입출구 표고차(m)	10 미만		0.5
			10 이상~20 미만		1.0
			20 이상~30 미만		1.5
		진입부 경사도(%)	30 이상		2.0
			3.0 미만		0.5
			3.0 이상		1.0
	터널높이(m)		7.5 이상		1.0
			5.0 이상~7.5 미만		2.0
			5.0 미만		3.0
	터널곡선반경(m)		1,800m 이상		0.5
			1,800m 미만		1.0
대형 차량	위험물 수송 관련	대형차 혼입률 (%)	10 미만		0.5
			10 이상~17.5 미만		1.0
			17.5 이상~25 미만		1.5
			25 이상		2.0
		대형차 주행거리계 (대km/tube·day)	500 미만		0.5
			500 이상~1,000 미만		1
			1,000 이상~2,500 미만		2
			2,500 이상~5,000 미만		4
			5,000 이상		6
		감시시스템	있음		0
			없음		1
		유도시스템	있음		0
			없음		1
정체 정도	서비스 수준		LOS A~LOSC		1
			LOS D		2
			LOS E~LOS F		3
			대면통행		3
	터널 내 합류/분류		없음		0
			있음		2
	교차로/신호등/TG 등		없음		0
			있음		2
통행 방식	구분		시설		-
			길어깨	충분대	
	일방통행		○	-	1
			×	-	2
	대면통행		○	○	3
			×	○	4
			○	×	5
			×	×	6

< 방재시설 설치위치 및 설치간격 >

방재시설		설치위치와 설치방법	설치간격
소 화 설 비	수동식 소화기	일방통행터널 : 4차로 미만의 일방통행터널은 주행차로 우측 측벽, 4차로 이상의 터널은 양쪽 측벽에 설치 대면통행터널 : 양쪽 측벽에 교차하여 설치, 격납상자를 설치하여 내부에 2개 1조로 비치	50m 이내
	옥내소화전설비	4차로 미만의 일방통행터널은 주행차로 우측 측벽 편도 2차로 미만의 대면통행터널은 한쪽 측벽 4차로 이상 일방통행터널 및 편도2차로 이상의 대면통행터널은 양쪽 측벽	50m 이내
	물분무설비	측벽설치(도로면 전체에 균일하게 방수되도록 한다)	방수구역 : 25m 이상, 3구역 동시방수
경 보 설 비	비상경보설비	수동식 소화기 또는 옥내소화전함에 병설	50m이내
	자동화재탐지설비	최적성능을 확보할 수 있는 위치	환기방식별 필요인식 범위
	비상방송설비	터널 측벽과 피난대피시설(피난대피터널, 피난대피소, 비상주차대)에 설치	50m 이내
	긴급전화	터널입구와 출구부, 터널 측벽과 피난대피시설(피난대피소, 피난대피터널, 비상주차대)에 설치	250m 이내
	CCTV	터널측벽설치(피난대피시설 및 터널 전구간 감시가 가능하도록 설치함)	터널내 : 200~400m간격 터널외부 : 500m이내
	영상유고감지설비	터널 전구간 감시가 가능하도록 설치간격을 정함	100m 간격
	라디오 재방송설비	터널 전구간에서 청취 가능하도록 설치	
	정 보 표 시 판	터널입구 정보표지판	터널 전방 500m 이내
		터널진입 차단설비	터널 전방 500m 이내
		차로이용 규제신호등	400~500m간격
피난 대피 설비 및 시설 피 난 대피 설비 및 시설	비상조명등		야간점등회로를 병용하여 설치
	유도 표지등	A	대피시설 부근
		B	대피시설이 설치된 측벽설치
	피난 대피 시설	피난 연결통로	쌍굴터널(차단문 설치)
		피난 대피터널	본선터널과 평행하게 설치하는 것을 원칙으로 함.
		피난 대피소	본선터널의 측벽이나 하부에 안전공간을 확보하여 설치
		비상 주차대	주행차선 길어깨, 대면통행 터널은 양쪽 측벽
소화 활동 설비	제연설비		환기설비와 병용
	무선통신보조 설비		라디오재방송설비와 병용
	연결송수관설비		송수구 터널입출구부 방수구 옥내소화전설비와 병설
	비상콘센트설비		소화전함에 병설
비상 진원 설비	무정전전원설비		시설별 설치
	비상발전설비		별도로 구획된 실내에 설치

라. 수배전설비

터널 갱구부근에는 조명·환기·방재설비에 필요한 전력의 수·배전기기 및 통신시설, 자가발전설비, 급수용펌프를 넣어두기 위해 방재등급에 따른 소요의 전기설을 설비해야 한다.

전기설은 일반적으로 모든 터널에 한곳에 설치되지만 터널연속구간에서는 여러 개의 터널을 통합해서 설비될 때도 있다. 설계세부는 ‘기계전기통신설비표준설계도집’에 준하지만 최소규모한도 150㎡(15m×10m)는 필요하다.

또한 관리용 차량의 주차면적도 고려한다. 설치는 터널 입구부 주행차선 쪽에 설치하는 것이 바람직하다.

마. 터널관리시스템 설치기준

1) 일반사항

- ① 터널관리시스템의 설치는 도로터널 방재시설 **설치 및 관리지침**(국토해양부)에 따른다.
- ② 토목, 설비 전기 등 타분야와 긴밀히 협조하여 효율적인 터널의 유지관리가 가능하도록 설계하여야 한다.
- ③ 설계도서는 관련법규에 의한 허가, 승인에 적합하도록 작성, 제출되어야 한다.

2) 계획 및 설계

- ① 실시설계시 현장답사를 충분히 하여 제반규정상 건축이 가능한지 여부를 판단하여 설계에 임하여야 한다.
- ② 관리사무소는 주변환경과 조화를 이루도록 하여 평면계획시 다음사항을 고려하여 설계한다.
 - 기능별 적정한 공간 배분 및 동선 분리
 - 진동 및 소음에 대한 대책 연구
 - 양호한 조망 확보
 - 차량 진출입 동선 및 주차장 확보
 - 터널의 공동구는 건물과 연결되어야 함(각종 배관시공 및 유지보수)
 - 외부 마감재료는 주위환경과 조화를 이루며 운행차량의 공해 등 외부환경에 대하여 내구성이 우수한 것으로 설계하여야 한다.
 - 사용자재는 KS 기준에 적합한 것으로 하며, 내구성, 내수성 등이 우수하고 유지보수가 용이할 뿐만 아니라 에너지 절약형 자재를 선정, 설계를 하여야 한다.
 - 부지내 포장, 웬스, 정화조, 배수시설 등 부대시설은 관련법령에 적합하고 내구성이 있으며 주위환경과 조화되도록 설계한다.
- ③ 관리사무소는 에너지 절약을 위한 설계 및 시공이 되어야 한다.
- ④ 관리소, 관리사무소, 통합관리센터 계획은 설치 및 관리지침(국토해양부)을 따른다.

3) 설계 조건 및 기준

- ① 기능실의 종류는 다음 사항을 포함한 면적을 기준으로 하되 관련분야별 설계요구 면적을 참고하여 기능유지에 적합하도록 적정면적을 확보하여야 하며 필요시 소요 시설을 추가 또는 삭제할 수 있다.

구	분	비	고
- 전기실, 변전실	- 비상 발전기실	※ 각 소요시설의 기능증대를 위하여 설비, 전기소요 면적에 따라 적정규모를 조정 배치	
- 기계실	- 중앙제어실		
- 염화칼슘 창고	- CO ₂ 실		
- 대기실	- 경유탱크실		
- 화장실			

- ② 변전설비는 옥내배치를 원칙으로 하며, 중앙제어실에서 감시가 용이하도록 변전실은 중앙제어실과 인접하게 배치하여야 한다.
- ③ 변전실, 전기실, 염화칼슘 보관창고, 등의 외부 출입문은 전체 개폐가 가능하도록 Sliding Door 형식으로 설정하여야 한다.
- ④ 터널의 공동구와 건물 연결부에 화재, 재난 예방을 위한 출입문을 설치한다.
- ⑤ 실시설계시 현장답사를 충분히 실시하여 제반 법규상 건축이 가능한지 여부를 판단하여 설계에 임하여야 한다.

바. 검사원 통로

길이 1km 이상 터널에서 터널 측벽부에 있는 차도시설 한계 이외에 보수점검 작업원의 안전성 확보를 목적으로 검사원 통로를 확보한다. 터널 안에는 환기·조명·방재에 관한 각종 설비기기들이 설치되고 기능유지를 위해서는 적정한 빈도의 보수점검 작업이 필요한데, 점검시 교통통제를 할 경우 이용자에 대한 서비스가 저하된다. 따라서 검사원 통로는 터널 양측에 설치하는 것이 이상적이나, 건설비가 많이 들고 방재설비 기기 중에서 터널 양측에 설치되는 조명등을 제외하면 소수이므로 피난연락갱 위치를 고려하여 주행차로측에 설치한다. 설치규모는 0.75m(폭)×2.0m(높이)로 한다.

사. 기타의 설비

1) 터널세정수 저장조

터널 안의 세정수는 수질오염방지법의 규제대상 외이지만 현재로는 공공수역에 직접 방류한다는 것이 곤란하며 적절한 처리가 필요하다.

오수처리시설을 터널별로 만드는 것은 비경제적이며 일시적인 저장소를 만들어 이동식 처리차로 처리하던지 다른 장소에서 처리하는 방법이 채용되고 있다. 따라서 세정을 필요로 하는 터널에는 일시적인 저장조를 만들어야 하며 그 규모는 터널 1개당 약 30m³/km의 세정수가 저장되도록 설계해야 한다.

설치위치는 갱구부근에서 저장조에서 이동식 처리차가 일시 정차할 수 있도록 배려하고 또한 공사중의 오염수 처리용 수조의 규모가 공사완료 후에 세정수의 저장조로 이용하는 것이 바람직하다. 또한 일부 다단계 시공의 터널에 대해서는 장래 계획터널의 시설에 부합되도록 충분히 고려해야 한다.

2) 공동구

도로기능의 보전과 원활한 도로교통을 운용하기 위해 병렬터널의 갱구에서는 전기실 및 저수조에 접속되는 전력·통신케이블, 소화전용 배수관을 연결해야 한다. 따라서 이것들의 제 설비의 수용·점검이 용이한 공동구를 만들어야 한다.

공동구는 소화전·급수전이 설치되는 쪽의 터널갱구부근이며 전기실에서 직접 연결이 되도록 설치하는 것이 바람직하다. 단, 지형상 설치가 곤란할 때나 근처에 박스 칼버트 혹은 교대가 있을 때에는 현장상황에 맞게 대처하여야 한다.

규모 및 세부설계는 ‘기계전기설비 표준설계도집’에 준하나 최소내공단면은 폭 2.0m×높이 2.0m를 표준으로 한다. 또한 기성품의 사용은 무방하나 이 때 기능성이나 경제성을 충분히 검토하고 동등 이상의 것으로 한다.

3) 맨홀

터널 안의 전기·통신케이블 및 배수관을 터널과 전기실과의 원활한 접속을 위한 전기실쪽의 맨홀은 최대급으로서 15m³의 굴착범위가 되므로 사전에 갱문에 접하는 절토비탈면, 옹벽과의 정합을 충분히 하여야 한다.

18. 터널내장재

가. 적 용

- 1) 터널내장에는 타일붙임, 패널붙임, 칠 등이 있다.
- 2) 현재 국내에서 적용하고 있는 터널내장 설계는 주로 타일붙임으로 하고 있으며, 타일붙임 이외의 방법으로 터널내장을 마무리할 경우에는 관련자료를 충분히 검토하여야 한다.

나. 설치기준

- 1) 통상적인 터널의 경우 일반내장을 설치하고 갱구부근의 도로소음을 낮추어야 할 터널에는 흡음내장을 설치할 필요가 있다.
- 2) 터널 입·출구부의 상부도장은 내오염성, 내식성, 내후성 등이 미흡한 경우 도장효과 반감, 유지관리 어려움 및 미관 저해요인이 될 수 있어 적용하지 않도록 한다.
- 3) 터널 내장의 목적은 다음과 같다.
 - ① 조명효과를 향상시키고 전방차선이나 장애물의 배경이 되며, 운전자의 인지성을 향상시키는 등 터널내 시선유도 효과와 시각환경을 높임.

- ② 라이닝면의 마무리문제, 누수·배관·배선 등을 은폐시켜 벽면의 미관을 정비함.
- ③ 터널벽면의 요철을 균정화해서 운전자 및 보행자의 안전성·쾌적성을 높임.
- ④ 터널내 조명을 균등하게 반사시키어 조명의 효과를 극대화시킴.
- ⑤ 흡음재를 사용하여 터널내 및 갭구부근의 도로소음을 흡수함.

4) 내장재 설치높이

터널연장	설치높이	비고
300m 미만	미설치	
300m 이상~ 1,000m 미만	2.0m	
1,000m 이상	3.0m	

주 1) 단, 연장 300m미만의 터널이라도 종단경사 3%이상, 평면 곡선반경 500m이하, 대형차 혼입율이 높을 것으로 예상되는 경우, 터널이 연속되어 있는 구간에서는 내장재를 설치할 수 있다.

- 2) 검사원 통로 설치시 검사원 통로 하단 25cm, 상단 20cm와 일반구간의 공동구 상단 20cm는 터널 청소차량의 청소 가능범위를 고려하여 타일을 부착하지 않음.

다. 내장이 구비할 조건

- 1) 터널의 일반내장 및 흡음내장은 아래의 조건을 갖추는 것이 바람직하다.
 - ① 내장설치 폭은 터널단면의 감소를 최소화하여 좁은 범위에 시공할 수 있을 것
 - ② 내장표면의 반사율은 장기적으로 양호할 것
 - ③ 내장표면은 매연 등의 오염물이 부착되지 않고 또한 부착된 오염물은 물로 청소하기 쉬울 것
 - ④ 내장은 구조상 어느 정도 이상의 강도와 내식성 및 내후성을 가지고 있고, 미관이 양호할 것
 - ⑤ 화재시 내화성이 우수하여 유해가스가 발생하지 않을 것
 - ⑥ 흡음내장은 흡음율이 높을 것
 - ⑦ 경제적인 시공 및 유지보수가 용이할 것
 - ⑧ 내장면에 자동차 접촉시 내장구조의 파괴에 의해 2차적인 재해를 일으킬 염려가 적을 것
 - ⑨ 동결융해에 의한 재질변화가 적을 것

라. 일반내장

1) 타일내장

- ① 타일의 재질은 KS L 1001에 규정한 규격품과 동등한 제품의 자기질 외장타일이어야 한다.
- ② 타일의 색상은 순백색(백색도 : W10)이어야 한다.

2) 판내장

- ① 내장판의 표면 반사율은 60% 이상으로 하고 페인트의 색은 표준색으로 한다.
- ② 내장판의 도료는 무기질 도료를 표준으로 한다.
- ③ 내장판은 불연재료로 한다.
- ④ 내장판의 휨과 굽 하중과 바닥 간격

내장판의 종류	바 닥 간 격	
	60~70cm	70~75cm
석면시멘트판계	45kgf 이상	45kgf 이상
금 속 판 계	25kgf 이상	30kgf 이상

마. 흡음내장

- 1) 흡음내장을 설치할 때는 갱구의 소음을 충분히 줄일 수 있도록 내장재료의 구조를 선정해야 한다.
- 2) 흡음내장의 경우에도 그 재료의 내화성, 내구성에 대해서는 일반내장 기준에 준하는 것이어야 하며, 이 외에 조명효과가 양호하고 청소하기 쉬운 재료를 사용한다.

바. 도료내장

1) 내오염 도장

- ① 터널 내장기법의 다변화 및 경제성, 시공성, 유지관리(청소) 향상을 도모하기 위하여 내오염 도장을 고려한다.
- ② 내오염 도장은 발수성 도장보다는 친수성 도장이 오염물질이 부착이 어렵다는 발상에서 개발된 도장이다.
- ③ 내오염 도장은 다음의 도장재 종류에서 품질기준을 만족하는 재료를 사용한다.

2) 내오염 도장재의 종류

- ① 폴리우레탄계
- ② 불소수지계
- ③ 세라믹계

3) 다음의 도장 재료는 외국의 적용 사례등을 참고하여 시험시공등을 통한 성능 검증 후 적용 여부를 결정한다.

- ① 에폭시 수지계
- ② 미네랄 도장

4) 터널 연장 1,000m 이상의 장대터널에서는 타일을 시공을 원칙으로 한다. 단, 터널이 설치되는 지역의 문화특성, 현장여건 등을 고려하여 도장 또는 타일을 선택하여 적용할 수 있다.

- 5) 터널 입·출구부 50m 구간의 상부도장은 최근 시공되고 있는 콘크리트라이닝 표면의 미감상태가 양호하므로 별도의 도장을 실시하지 않는다.
- 6) 내오염 도장의 디자인은 5가지 시험시공된 사례를 참조하여 개선 적용하며 본 사례 외에도 현장 여건을 감안하여 다양한 디자인을 적용하도록 한다.
- 7) 내오염 도장재료의 페인트 성분에 대한 품질 기준은 적용하지 않으며 확산 반사율 값은 80을 적용한다.
- 8) 디자인을 도입한 경우 디자인 비용 색도에 따라 작업 난이도를 고려하여 디자인 면적만큼 별도의 단가를 고려한다.
- 9) 터널의 내구성 증진을 위하여 입·출구부 라이닝 콘크리트에 우수침투 방지용 물끊기(면목, Motch)를 시공한다.

19. 터널 입·출구부 회차로 시설

가. 일반사항

터널의 유지관리나 비상시에 한개 터널의 통행을 제한하거나 터널 구조 및 시설한계를 초과하여 터널 통행을 제한할 경우를 위해 터널 입·출구부에 회차로를 설치할 수 있으며, 이는 도로의 구조 및 시설기준에 합당하도록 검토한 후 적용하여야 한다.

나. 회차대상 기준

- 1) 관련법 규정 : 「도로법 제54조, 동시행령 제28조의 3」
 - ① 축하중이 10톤을 초과하거나 총중량이 40톤을 초과하는 차량
 - ② 차량 제원이 도로의 구조·시설기준에 관한 규칙 제4조의 차량의 폭원이 2.5m, 높이 4.0m, 길이 16.7m를 초과하는 차량
 - ③ 발주청이 특히 도로구조의 보전과 통행의 안전에 지장이 있다고 인정되는 차량

다. 설치기준

- 1) 1개 터널부에서만 선형이 분리되는 경우
 - : 중분대 개구부 연장 : 80~120m 적용
- 2) 터널과 터널, 터널과 장대교량의 연속으로 선형 분리구간이 긴 경우
 - : 개구부 연장 : 140~160m 적용

20. 터널 입·출구부 도로 결빙방지 설비 시설

가. 설치목적

- 1) 겨울철 도로면 결빙을 방지하여 안전운행을 도모
- 2) 터널 입·출구부는 응달이 많고 터널풍의 영향으로 인한 노면결빙의 예방책 강구

나. 설비조건

- 1) 도로결빙의 효과적인 예방책 강구
- 2) 유지관리 및 경제성 고려하여 설치 및 가동 실적이 있고 성능이 입증된 설비 검토
- 3) 터널 입·출구부는 각기 등에 의한 그늘이 생겨 결빙이 지속되는 경향이 있음
- 4) 따라서 운행차량의 미끄럼 방지 안전운행으로 사고예방을 위해 도로결빙 방지지설을 적용함.

다. 도로결빙 방지설비

제빙액 분사방식, 발열콘크리트 포설방식, 케노피 설치 방법 등이 있으며, 현장 지형 및 기후조건과 그늘의 발생빈도를 고려하여 발주처와 협의하여야 한다.

21. 터널 비상대피시설

터널에서 화재시 터널 이용자의 대피를 위한 시설로 피난연락갱, 피난갱, 피난대피소, 비상주차대 등을 말하며 이들의 설치지침 및 설치사양은 도로터널 방재시설 설치지침(국토해양부)과 도로의 구조·시설기준에 관한 규칙(국토해양부)에 따른다.

22. 오폐수 처리 및 시설

가. 자동차가 통행하는 도로의 터널 청소시 발생하는 청소수(폐수)가 일정량(수질환경보전법 시행규칙 별표3 “141. 위의 모든 분류에 속하지 아니하는 시설” 및 비고1의 각호 참조) 이상을 초과하여 발생하는 경우에는 폐수배출시설에 해당하므로 설치하기 전에 폐수배출시설로 설치허가를 받거나 설치신고를 하여야 한다.

나. 또한 동법 제11조의 규정에 의하여 당해 시설에서 배출되는 오염물질을 배출허용기준 이내로 처리하기 위한 수질오염 방지지설을 설치하여야함.

다. 다만, 동법시행령 제4조에 해당되는 경우에는 방지지설의 설치를 면제받는 것으로 허가를 받거나 신고를 하면 될 것이며 위탁 처리코자 하는 경우에는 동법 제43조의 규정에 의하여 폐수처리업으로 등록 받은 자에게 위탁처리 할 수 있다.

라. 공사중 처리방법

일평균 오폐수 발생유량을 처리할 수 있는 시설을 설치하여 적절한 처리공정을 거쳐 망류 및 농축, 탈수 후 산업폐기물관리법에 의해 슬러지를 처리해야 한다.

마. 청소시 처리방법

청소시 발생된 오폐수는 터널 입·출구부에 집수정을 설치하거나 이동식 자가처리 장치에 펌핑하여 폐수처리업을 등록 받은 자에게 위탁처리 한다.

23. 터널 입·출구부 조정 시설

분리차선의 경우에는 터널 입·출구부에 주변지형과 조화를 이루며 운전자에게 안정감을 줄 수 있도록 설계시 발주처와 협의하여 식생공을 시행한다.

24. 굴착

가. 굴착방법

- 1) 굴착방법에는 인력굴착, 기계굴착, 발파굴착, 파쇄굴착 등이 있으며 굴착방법의 선정시 원지반이 본래 가지고 있는 지지능력을 최대한 보존할 수 있으며 안정성, 경제성 및 시공성이 우수한 굴착방법을 채택하여야 한다.
- 2) 인력굴착은 착암기, 소형브레이커 등 간단한 굴착도구를 사용하여 굴착하는 방법으로서, 자립시간이 짧은 토사지반 및 진동영향을 크게 받는 지반을 소규모로 분할 굴착하고 조기에 지보재를 설치하여야 하는 경우에 적용할 수 있다.
- 3) 기계굴착은 쇼벨, 브레이커, 로드헤드 등 중장비 혹은 TBM등 터널굴진 장비를 사용하여 굴착하는 방법으로서, 중장비에 의한 기계굴착은 절리가 심하게 발달한 파쇄암이나 풍화암 등에서 지반이완을 최소화하고 여굴을 억제하는 데 적용할 수 있다.
- 4) 발파굴착은 가장 일반적인 암반굴착방법으로서, 경제성과 시공성은 양호하나 진동과 소음 등이 수반되기 때문에 지반 조건 또는 주변 여건에 따라서 적용 여부를 결정하여야 한다.["도로공사 노천발파 설계.시공 지침(국토해양부,2006.12)"참조]
- 5) 파쇄굴착은 암을 파쇄굴착하는 방법으로서 인력굴착방법을 적용할 수 없는 견고한 암반에서 기계 또는 저진동 발파굴착을 채택하기 어려운 경우나, 진동과 소음을 최소화할 필요가 있는 경우에 적용하여야 한다.

나. 굴착공법

굴착공법			정의	비고
전단면굴착			전단면을 1회 굴착	
분 할 굴 착	수평분 할굴착	롱벤치	벤치길이 : 3D 이상	D:터널의 직경
		쇼트벤치	벤치길이 : 1D-3D	
		미니벤치	벤치길이 : 1D 미만	
		다단벤치	벤치길이 : 3개 이상	
	연직분할굴착		연직방향으로 분할굴착	
	선진도갱굴착		단면의 일부분을 먼저 굴착	
	가인버트굴착		벤치 상부에 숏크리트 타설 후 굴착	숏크리트로 가인버트 형성

25. 계측

계측은 일상적인 시공관리를 위한 일상계측과 지반거동의 정밀분석을 위한 정밀계측으로 구분하여 계획을 수립하여야 한다.

가. 일상계측

- 1) 일상계측인 일상적인 시공관리상 반드시 실시하여야 할 항목으로서, 터널 내 관찰조사, 내공변위 측정, 천단침하측정 등을 포함하며, 토피가 얇은 도심지에서는 지표침하 측정을 일상계측에 추가할 수 있다.
- 2) 내공변위 및 천단침하 측정시 측정단면은 20m 간격을 표준으로, 갱구부 50m 구간과 토피가 터널직경의 2배 이하인 구간은 10m 간격을 표준으로 함을 원칙으로 한다.

나. 정밀계측

- 1) 상세관찰을 목적으로 일상계측에 추가하여 지중변위 측정, 록볼트 축력 측정, 슛크리트응력 측정, 강지보응력 측정, 지중침하 측정 등을 포함할 수 있으며, 측선 간격은 500m 간격으로 배치하는 것을 표준으로 한다.
- 2) 파쇄대, 습곡, 단층, 탄층 등의 연약지반이 예상되거나 정밀계측이 필요한 구간에는 가급적 터널의 3차원적 거동 파악이 가능한 계측기법을 도입하여야 하며, 필요 시 물리탐사나 선진수평보링을 함께 수행하여 계측결과의 신뢰도를 향상시켜야 한다.

26. 터널내 포장

- 1) 터널내 포장은 시멘트콘크리트 포장을 원칙으로 하나, 터널연장이 500m 이하로 짧은 경우에는 지역여건과 시공성을 고려하여 터널 전후 구간의 포장형식을 동일하게 적용하여도 된다.
- 2) 콘크리트 포장은 콘크리트 슬래브 표층과 하부층에 시멘트 안정처리 필터층, 필터층을 적용할 수 있다. 아스팔트 포장은 아스팔트 혼합물로 이루어진 표층과 기층을 본선과 동일하게 시공하며, 하부층에 필터층을 적용한다.
- 3) 터널내 포장의 단면설계시 콘크리트 포장의 경우, 슬래브의 두께는 본선포장과 동일하게 적용한다. 아스팔트 포장의 경우, 아스팔트 혼합물층의 두께는 본선포장과 동일하게 적용하며 보조기층 대신 투수를 위한 필터층을 설치한다.
- 4) 터널 굴착시 여굴에 따른 노상의 요철은 빈배합콘크리트, 시멘트 안정처리 필터층 등으로 보정한다.

- 5) 터널내 포장의 동상방지층 설치는 갱구 입구부로부터 50m까지 설치하고, 출구부는 기후환경 여건을 고려하여 동상방지층을 설치하지 않을 수 있다. 단, 상하행이 분리되지 않은 터널의 경우 양쪽 갱구부 모두 동상방지층을 설치한다.
- 6) 터널 입출구부에서 일조량이 적어 결빙 등이 발생하는 경우는 보완대책을 검토하여야 한다.
- 7) 터널내 노상에서 침투한 용수를 배수하기 위한 필터층의 설치가 요구되며, 필터층의 입도는 다음을 만족하여야 한다. 필터층의 다짐은 최대건조밀도의 95%이상 다짐을 해야 한다.

호칭치수(mm)	체통과중량 백분율(%)
50	100
40	80~100
20	50~80
5	15~45
2.5	5~30
0.6	0~15

- 8) 터널내 용출수에 의해 필터층의 펌핑과 침식을 방지할 목적으로 시멘트 안정처리 필터층을 사용하며, 시멘트 안정처리 필터층의 일축압축강도는 5MPa이상이어야 하고, 배합설계방법은 도로공사 표준시방서상의 린콘크리트 기층과 동일하게 적용한다.

27. 터널안정성 해석

가. 해석 일반

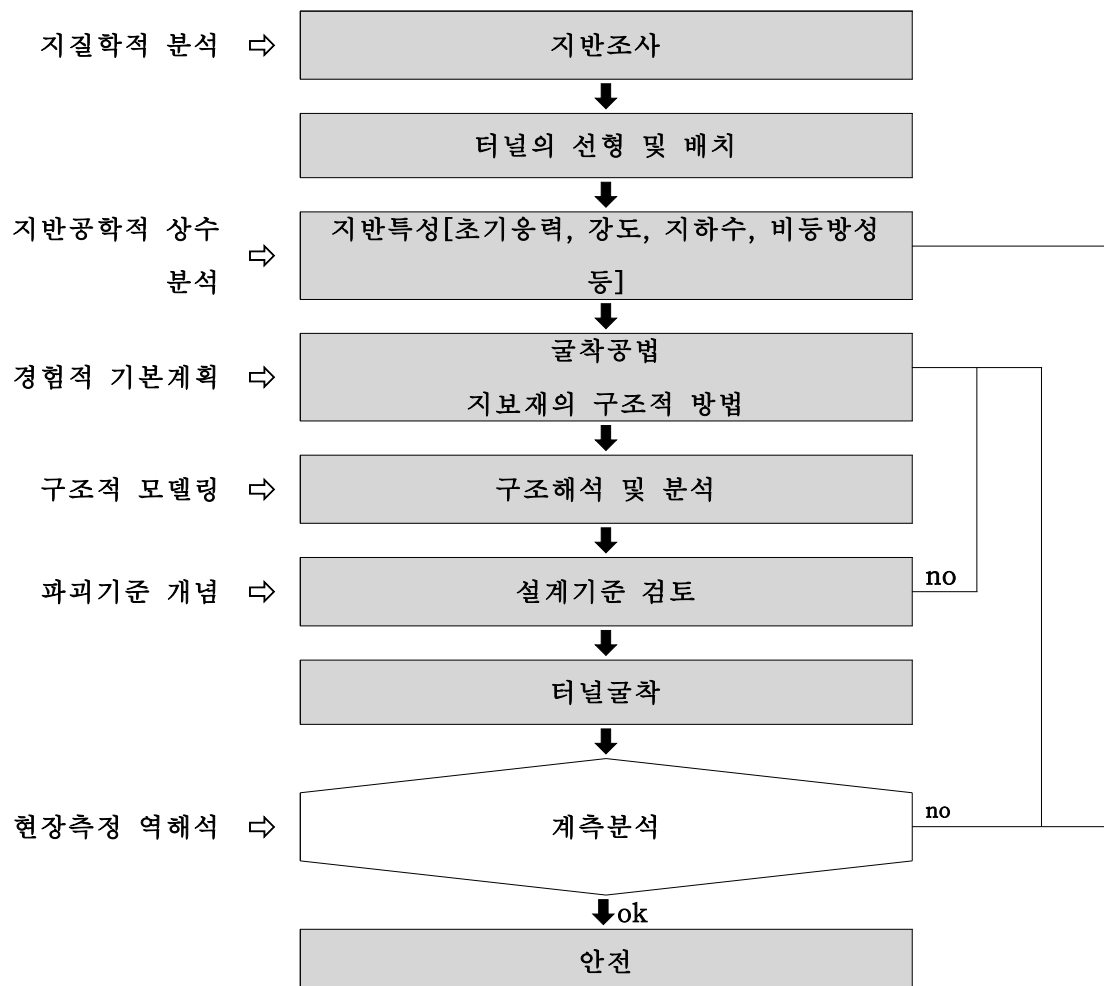
- 1) 터널 해석시 지반조건, 지하수조건, 터널의 형상, 시공방법 및 터널 주변지반의 지보능력을 고려하며, 해석기법은 2차원 해석이나 3차원 해석을 채택한다.
- 2) 2차원 해석을 실시할 경우에는 터널 굴착에 의한 3차원적 지반거동을 반영할 수 있는 방법으로 수행한다.
- 3) 터널의 분기구, 환기구 및 수직구와의 접합부 등 2차원적으로 모사키 어려운 경우에는 3차원 해석을 수행한다.
- 4) 터널해석은 본 해석에 들어가기 전, 많은 양의 입력정보들이 준비되어야 한다. 또한 해석결과도 준비되는 입력정보의 질에 따라 좌우되므로 양질의 입력자료 준비에 만전을 기한다.

나. 터널 해석의 역할 및 활용개념

- 1) 터널해석의 주요 역할은 설계된 구조물의 안전성을 평가하며, 현장계측치의 분석에 활용되어 시공 중 터널구조물의 안전성을 평가하는 것이다.
- 2) 터널 수치해석은 다양한 매개변수 연구를 통해 터널의 초기 기본설계 안을 수립하는

데에 활용될 수 있으며, 시공단계에서도 많은 좋은 정보를 제공한다.

- 3) 터널 수치해석은 복잡하고 불확실한 지반특성에 기인하여 제한된 지반조사 및 실내시험에서 도출된 지반정수를 이용하므로 터널 거동을 정확한 예측하기는 불가능하다. 따라서, 설계단계에서는 수치해석을 정성적으로 활용하는 것이 합리적이다. 사전 지반조사 및 시험치를 통해 얻어진 지반정수는 과거의 현장자료 등과 연계하여 설계현장의 대표 지반물성치를 결정하는데 사용한다. 사전에 실내모형실험 등이 수행되었다면 역해석을 통해 대표 지반물성치를 산정하는 것도 올바른 수치해석 적용방향이다.
- 4) 시공단계에서는 실시간으로 얻어지는 계측결과와 연계하여 수치해석적 역해석을 수행하고 해석구간의 대표 지반정수를 재평가하여 수치해석에 반영하는 것이 올바른 적용방향이다. 물론 시공상에서 수행된 추가 지반조사 결과는 대표 지반정수 결정에 반영된다.



<터널설계 과정 흐름도>

다. 수치해석 기법

- 1) 컴퓨터 및 수치해석 기법의 발달로 수치 실험적인 기법이 터널 설계에 도입되고 있으며, 특히 유한요소해석 기법이 발달함에 종래의 이론해(closed form solution)로 해결할 수 없었던 매우 복잡한 해석조건에 대한 해석이 가능하게 되었다. 또한, 탄소성 모델, 점탄성 모델 등 보다 진보된 지반 구성 모델의 개발과 함께 매우 복잡한 경계조건 뿐만 아니라 지반의 이방성(anisotropy), 불균질성(heterogeneity), 비선형성(non-linearity), 불연속성(discontinuity) 등 재료 특성에 대한 해석도 가능하다. 아울러 시공과정에 대한 모사(simulation)도 가능하기 때문에 종래에는 예측이 불가능했던 터널의 거동특정도 예측이 가능하다는 이점이 있다.
- 2) 일반적으로 터널 해석에 적용되는 수치해석 기법은 크게 연속체 해석과 불연속체 해석 두가지로 나뉘며, 대표적으로 유한요소법(finite element method), 유한차분법(finite difference method), 경계요소법(boundary element method) 등이 연속체 해석에 개별요소법(distinct element method) 등이 불연속체 해석기법에 속한다.

라. 터널 안정성 해석

1) 해석절차

- ① 해석은 사전조사, 모형화, 수학적 계산, 결과 출력 및 종합평가 순으로 진행하는 것을 원칙으로 한다.
- ② 해석순서
 - 사전조사 : 지반 및 지하수위 조사, 터널설계단면, 시공단계, 굴착공법, 표준지보패턴 등의 자료수집
 - 모형화 : 지반과 지보재의 특성, 해석영역, 크기 및 순서, 경계조건, 구성모델 등의 결정
 - 수학적 계산 수행
 - 결과 출력 : 지반 및 지보재의 변위, 응력, 및 변형률 등의 수치 또는 분포도, 소성영역 등의 출력
 - 종합평가 : 터널의 내공변위 및 지보재의 부재력에 근거한 터널안정성 평가 및 주변 구조물의 거동 평가

2) 해석입력자료

- ① 해석에 필요한 입력자료는 지반특성치, 지반의 초기응력, 지하수위, 지보재특성치, 사용되는 보조공법의 특성치 등이다.
- ② 지반특성치는 터널거동을 나타낼 수 있어야 한다.
- ③ 지반의 초기응력은 터널거동에 큰 영향을 미치므로 현장에서 측정한 값, 경험식 또는 추정식으로부터 산정하여야 한다.
- ④ 보조공법 중 지반보강을 목적으로 주입한 경우에는 보강된 지반특성치가 필요하다.
- ⑤ 기계적 보강을 실시한 경우에는 각각의 재료를 지보재로 보고, 지보재의 특성치를 입력하거나, 보강지반으로 환산하여 보강된 지반특성치를 사용하여야 한다.

3) 하중

① 해석에 사용되는 하중의 종류

- 지반의 초기응력과 지하수위에 의한 수압
- 필요시 관련 외부하중을 고려할 수 있다.

② 하중 선정시 고려사항

- 원지반의 초기응력은 지반의 단위중량, 터널심도, 측압계수 등을 고려하여 결정하여야 한다.
- 수압은 지하수위를 고려하여 결정하여야 한다.
- 비배수형 터널의 경우에는 지하수위를 고정하여 정수압으로 한다.
- 배수형 터널의 경우에는 지하수위의 변화를 고려하여 수압을 정하여야 한다.
- 터널 상부에 구조물이나 도로 및 철도의 교통하중이 작용하는 경우에는 외부하중으로 고려하여야 한다.
- 지형 및 지반조건 등의 이유로 터널에 편압이 작용할 우려가 있는 경우에는 편압의 영향을 고려하여야 한다.
- 갱구부에 대하여는 지역적 특성, 터널 상부의 지층두께, 지형, 지반조건 등에 따라 지진의 영향이 예상되는 경우에는 이의 영향을 설계에 반영하여야 한다.
- 장기간에 걸쳐 시간 의존적인 지반의 크리프(creep)현상이 예상되는 경우에는 크리프하중을 고려하여야 하며, 일시적인 지보인 경우에는 이를 고려하지 않아도 된다.

4) 해석방법

① 수치해석적 방법, 이론해를 이용하는 방법, 경험적 방법 등이 있으므로 필요에 따라 적절한 방법을 선택하여 사용하여야 한다.

② 수치해석적 방법을 이용할 경우

- 공학적으로 공인되어 널리 사용되고 있는 방법이다.
- 대상 지반 및 설계 조건들을 적절히 모사할 수 있다.
- 지반의 거동을 적절히 해석할 수 있는 기능을 보유한 해석 프로그램을 이용하여야 한다.

③ 이론해를 이용하는 방법

- 계산이 간편하여 시간을 절약할 수 있다.
- 한정된 가정 조건하에서만 해석이 가능한 단점이 있다.
- 수치해석, 계측결과 등의 설계, 시공사례의 분석을 통하여 유사한 결과를 보일 경우에 안하여 사용하는 것을 원칙으로 한다.

5) 해석결과의 평가

- ① 해석결과는 다음과 같은 적절한 평가를 거쳐 설계에 반영하여야 한다.
 - 터널의 안정성 평가
 - 유사터널의 계측 결과와 검증 평가
 - 인접 구조물과 상호 영향 평가
- ② 터널은 굴착 단계별로 터널주변의 지반 및 지보재에 대한 응력, 변위발생 소성영역 등을 검토하여 구조적인 안정성을 평가하여야 한다.
- ③ 해석결과는 유사터널의 응력 및 내공변위, 지표침하, 지중변위 등의 계측 결과와 비교·검증하여 평가하여야 한다.
- ④ 터널굴착의 영향범위 내에 위치한 인접 구조물에 대하여는 영향 정도와 상호 안전성을 평가하여야 한다.

마. 터널의 내진해석

1) 기본방향

- ① 굴착하여 시공하는 터널은 터널구조물 전체가 견고한 지반에 둘러쌓여 있어 지진에 대한 영향을 적게 받는다.
- ② 비개착 터널에 대해서는 내진설계를 수행하지 않는 것을 원칙으로 한다.

2) 내진설계 대상 구조물

- ① 개착하여 시공하는 개착부
- ② 토파가 적고 지반이 연약하거나 편토압이 발생하는 갱구부
- ③ 단층대 등 활동성 지각운동이 예상되는 터널부

3) 내진해석방법

- ① 터널에 대한 내진설계 방법은 응답변위법을 우선으로 하고 필요에 따라 동적 해석법을 수행한다.
- ② 터널은 내공부를 포함한 단위체적중량이 주변지반의 단위체적중량에 비교하여 일반적으로 가벼우므로 주변지반에 발생하는 변위, 변형 등이 중요하게 되어 응답변위법을 적용한다.
- ③ 다만 구조물 형상 및 지형지질의 급변화로 지진시 지반의 거동이 복잡한 경우는 구조물 및 주변지반을 모델링하여 해석하는 동적해석법을 적용한다.
- ④ 내진해석을 위한 지반운동은 지형 및 지반조건과 공간적 변화특성(터널의 길이 방향과 횡방향의 지반운동 영향)을 고려해야 한다.
- ⑤ 내진검토를 위하여 필요한 경우 동적지반정수 산정을 위하여 설계목적에 부합 되도록 실내시험이나 물리검층 등을 시행하도록 한다.

□ 수량산출요령

1. 굴 착

굴착총량 = 설계굴착량 + 여굴량

가. 2차선

a. 전단면 굴착 : 표준단면 1, 2, 3

b. 반단면 굴착 : 표준단면 4, 5, 6

※ 여굴량 (버럭처리에는 포함되나 굴착비에는 포함되지 않음)

구 분	여 굴 량			
	2차선			
	여 굴 량 (cm)			굴 진 장 (m)
	측벽부	아치부	바닥부	
표준단면 1	10	10	10	3.5
표준단면 2	10	10	10	3.5
표준단면 3	10	15	10	2.0
표준단면 4	10	15	10	상 1.5 , 하 3.0
표준단면 5	15	20	10	1.2
표준단면 6	15	20	10	1.0

구 분	아 치 부	측 벽 부	바닥부	비 고
여굴두께(cm)	15 - 20	10 - 15	10 - 15	※ 품셈기준

※ 아치부는 곡선반경(R)이 형성하는 상부 원곡선부로 함

※ 바닥부에 여굴 적용은 버럭을 제거하여 콘크리트로 채우는 경우에 한함.

2. 버럭처리

숏크리트 리바운드량 + 굴착총량 = 버럭처리

※ 숏크리트 리바운드량

- 측벽부 : 숏크리트량 $\times \left[\frac{1}{(1-0.10)} - 1 \right] (10\%적용)$

- 아치부 : 숏크리트량 $\times \left[\frac{1}{(1-0.13)} - 1 \right] (13\%적용)$

※ 발생한 리바운드 숏크리트는 건설폐기물로 분류되므로 폐기물처리법에 의하여 분리발주하여 처리하는 것을 원칙으로 하나, 순성토 등 현장여건 및 경제성 등을 고려하여 발생 현장에서 재활용이 가능하며, 이때 재활용 용도에 따라 품질이 확보되어야 한다.

3. 지보공

가. 강섬유

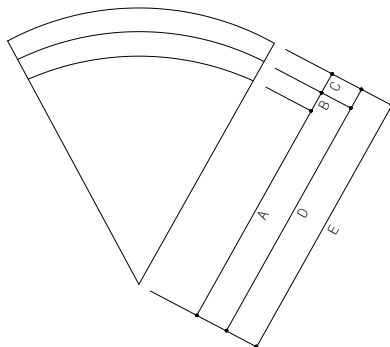
- 1) 직 경 : $\Phi 0.5\text{mm}$, 길 이 : 30mm (용도에 따라 규격상이)
- 2) 사용량 : 30kg/m^3 이상

나. 강지보공

- 1) 표준단면별도 산출

다. 슛크리트공 (여굴량 및 리바운드량 포함)

구 분	슛크리트 두께 (cm)		적용두께 (cm)	
	측 벽 부	아 치 부	측 벽 부	아 치 부
표준단면 1	5	5	10	10
표준단면 2	5	5	10	10
표준단면 3	8	8	13	15.5
표준단면 4	12	12	17	19.5
표준단면 5	16	16	23.5	26
표준단면 6	16	16	23.5	26



A : 라이닝 내공 반경

B : 라이닝 두께

C : 슛크리트 두께

D : (여굴포함 라이닝 외곽선반경) : $A+B+\text{여굴두께}/2$

E : (여굴포함 슛크리트 외곽선반경) : $C+D+\text{여굴두께}/2$

$$\text{슛크리트총량} = \left[\text{총굴착} - \pi \times \frac{\theta}{360} \times D^2 \right] \times 1/(1 - 0.15 \text{ or } 0.10)$$

4. 록 볼트공

※ Pregrouting : 터널연장의 10%로 계산 (개소당 보장가능 영역 6.0m)

(예) 터널연장 100m시 : $100 \times 0.1 \times 1/6 = ()$ 개소

5. 방수공

개착부도 굴착부와 동일한 방수막 및 부직포 사용

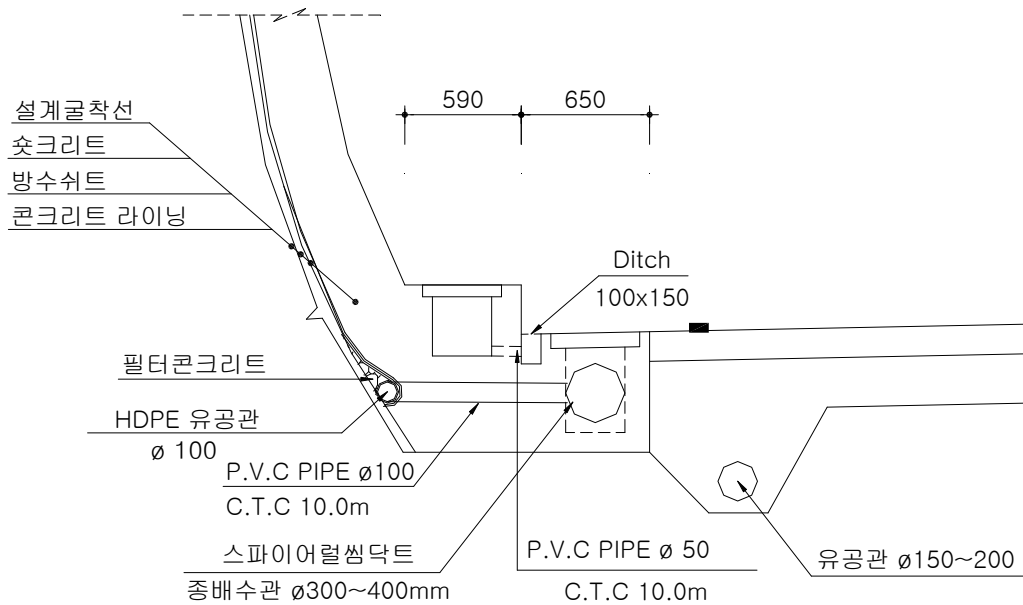
6. 배수공

가. 용수처리 : 30m마다 1개소로 가정하여 산출한다.(개소당 50m) (누수지점 유도 배수공)

나. 맨암거 (파형아연도 유공강관 $\Phi 200$) 부직포 부착하도록 산출한다.

다. 비닐깔기 (L) = $a+0.1(m)$ 로 산출한다.

라. 배수관(스파이럴썸닥트관 $\Phi 300\sim 400mm$)로 산출한다



7. 콘크리트 라이닝 (여굴량 포함)

구 분	라이닝 두께 (cm)		적용두께 (cm)	
	측 벽 부(2차선)	아 치 부(2차선)	측 벽 부(2차선)	아 치 부(2차선)
표준단면 1	30	30	35	35
표준단면 2	30	30	35	35
표준단면 3	30	30	35	37.5
표준단면 4	30	30	35	37.5
표준단면 5, 6	30	30	37.5	40

8. 갯문 및 옹벽

※ 갯문형식은 Bell Mouth 형식일 경우 개착부의 모든 수량은 갯문수량에 포함시킨다.

※ 난간용 강재 파이프 및 인조대리석 부착은 면벽식 갯문일 경우만 해당된다.

9. 부대시설공

가. 터널타일붙임 : 적용규격(90×190×11, 100×200×10, 100×230×10 : 터널측벽부 전연장)

내장재 설치높이

터널연장	설치높이	비고
300m미만	미설치	
300m이상~1,000m미만	2.0m	
1,000m이상	3.0m	

나. 물푸기 : 터널을 역경사로 굴착시 실시

총 굴착기간에 걸쳐 300m마다 1개소씩 설치(1일 1시간 양수)

다. 간이오·폐수 처리시설 : 터널 입·출구부 설치

10. 계 측

가. 측정간격

지반 \ 조 건	갱구부근	2D이하의 토피(D:터널굴착폭)	시공초기단계	어느 정도 시공이 진행된 단계
경암지반(단층의 파쇄대 제외)	10m	10m	20m	50m
연암지반(큰소성지압 발생없음)	10m	10m	20m	30m
연암지반(큰소성 지압 발생)	10m	10m	20m	30m
토사지반	10m	10m	10~20m	20m

주 1) 시공의 초기단계로는 긴 터널에서 200m 정도의 시공이 진행된 단계

2) 지질이 양호하고 균질한 경우는 표준간격을 넓힌다.

3) 지질변화가 심한 경우는 표준간격을 좁힌다.

나. 측정빈도

(D : 터널굴착폭)

측정빈도	변위속도	막장으로부터의 거리
1~2회 / 일	10mm/일 이상	0~1D
1회 / 일	10~5mm/일	1D~2D
1회 / 2일	5~1mm/일	2D~5D
1회 / 주	1mm/일 이하	5D 이상

11. 수량산출을 위한 좌표계산: 생략(국도건설공사 실무요령 참조)

사. 포 장 공

□ 설계 적용 요령

1. 관련 기준

- 도로설계편람(2012. 04, 국토해양부)
- 도로포장 구조 설계 요령(2011. 11, 국토해양부)
- 도로 동상방지층 설계지침(2012. 08, 국토해양부)
- 암반구간 포장설계 지침(2012. 08, 국토해양부)
- 터널내 포장설계 지침(2005. 09, 국토해양부)
- 아스팔트포장의 소성변형 저감을 위한 지침(2005. 01, 국토해양부)
- 순환골재 등 의무사용건설공사의 순환골재·순환골재 재활용제품 사용용도 및 의무사용에 관한 고시(2012. 09, 국토해양부)
- 보도설치 및 관리지침(2011., 국토해양부)
- 저탄소 중온 아스팔트 혼합물 생산 및 시공 잠정지침(2010. 12, 국토해양부)
- 자전거 이용시설 설치 및 관리지침(2010. 07, 국토해양부)

2. 포장의 종류

가. 포장의 종류

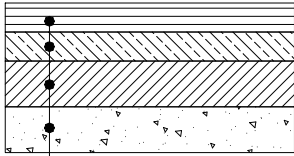
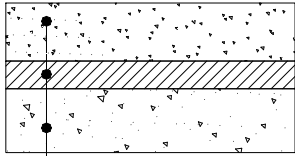
1) 아스팔트 콘크리트 포장

골재를 역청재료(Bituminous Material)로 결합하여 만든 표층 및 중간층을 가진 포장을 말하며 일반적으로 표층, 기층 및 보조기층으로 이루어진다. 아스팔트 콘크리트 포장에서는 하중 재하에 의해서 생기는 응력이 포장을 구성하는 각층에 분포되어 하층으로 갈수록 점차 넓은 면적에 분산시키므로 각층 구성과 두께는 역학적 균형을 유지하여 교통하중에 충분히 견딜 수 있어야 한다. 포장의 역학적 거동 특성에 의해서 가요성 포장이라 한다. 아스팔트 콘크리트 포장은 생산온도에 따라 160~170℃의 고온에서 생산하는 가열 아스팔트 포장과 130~140℃ 정도의 중온에서 생산하는 저탄소 중온 아스팔트 콘크리트 포장으로 구분된다. 저탄소 중온 아스팔트 콘크리트에 대한 세부적인 사항은 『저탄소 중온 아스팔트 혼합물 생산 및 시공 잠정지침』(국토해양부, 2010. 12)을 따른다.

2) 시멘트 콘크리트 포장

강성포장(Rigid Pavement)의 대표적인 형식으로서 시멘트 콘크리트 슬래브가 교통하중으로 인한 전단이나 휨에 저항하여 그 슬래브 작용으로 하중을 기초에 넓게 전달한다. 일반적으로 표층, 중간층 및 동상방지층으로 구성되어 있고 표층은 시멘트 콘크리트 슬래브층을 말하나 그 위에 아스팔트 콘크리트 마모층을 둘 수도 있으며, 중간층(린 콘크리트)의 역할은 슬래브에 균등한 지지력을 주고 투수층으로 부터 동상현상을 방지하고 시멘트 콘크리트 슬래브를 타설하기 위한 안전한 작업공간을 조성하는데 있다.

나. 포장형식 비교

구 분	아스팔트콘크리트	시멘트콘크리트
단 면	 표층아스팔트 중간층 기층아스팔트 보조기층	 콘크리트슬라브 린콘크리트 동상방지층
구 조 적 특 성	- 포장층 일체로 교통하중을 지지하고 노상에 윤하중을 분포시킴 - 기층 또는 보조기층에도 큰 응력 작용 - 반복되는 교통하중에 민감	- 콘크리트 슬라브가 교통하중을 휨저항으로 지지 - 건조수축에 의한 균열발생을 수축 줄눈 또는 연속철근으로 억제 - 골재맞물림 작용 또는 Dowel Bar를 통해 Slab가 하중전달
시 공 성	- 시공경험 풍부 - 양생기간이 짧음	콘크리트의 품질관리, 양생, 평탄성, 줄눈시공 등 고도의 숙련 필요
유지관리	- 유지관리비 고가 - 국부적 파손에 대한 보수용이 - 짚은 보수로 교통소통 지장	- 유지관리비 저렴 - 국부적 파손에 대한 보수불량 - 유지보수 빈도 적음
장 · 단점	- 중차량에 대한 소성변형 발생 - 소음이 적음 - 평탄성 및 승차감 양호 - 시공후 교통 개방까지의 시간이 작음으로 인한 공사기간 단축	- 중차량에 대한 적응성 양호 - 소음이 많음 - 줄눈설치로 승차감 불량 - 장기양생으로 공사기간 길어짐

1) 아스팔트 콘크리트 포장

구 분	내 용
구조특성	• 포장층 일체로 교통하중을 지지하고 노상에 윤택하중을 분포 • 포장두께는 교통하중과 노상지지력에 의거하여 설계 • 기층 또는 보조기층에도 큰 응력이 작용 • 반복되는 교통하중에 민감
공사실적	• 국내 포장도로의 주종
시 공 성	• 신속성 및 간편성 측면에서 유리 • 단계시공 방식에 적합
내 구 성	• 대형차 교통량이 많은 도로에서 소성 변형 발생
유지보수	• 부분 보수 용이 • 유지관리비 고가 • 잦은 보수로 교통소통에 지장 • 보수 시기가 늦으면 큰 하자 발생
공 용 성	• 양생시간 적음 • 평탄성 및 승차감 양호 • 소음이 적음
토질영향 (연약지반)	• 적응성이 양호
적용도로	• 확장공사를 시행하는 도로 • 승용차의 구성비가 높은 관광지에 인접한 도로 • 연약지반에 축조하는 도로 • 중차량의 구성비가 적은 도로 • 조기 교통개방이 필요한 도로 • 토질 특성변화가 심한 지역에 축조되는 도로 • 교량, Box, Tunnel 등 구조물이 많은 구간에서 경제적 시공성 양호

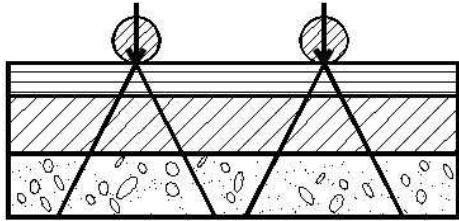
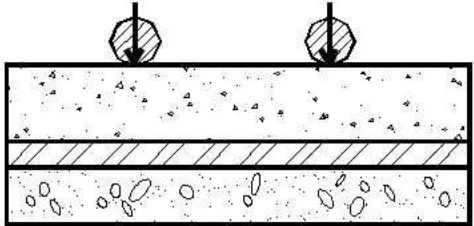
2) 무근 시멘트 콘크리트 포장

구 분	내 용
구조특성	• 콘크리트 슬래브 자체로 하중지지 및 줄눈설치로 온도변화에 대처 • 슬래브에 불규칙한 균열을 방지하는 줄눈중 가로 수축줄눈은 4~6m 간격으로 설치 • 골재 맞물림 작용 및 Dowel Bar를 통해 Slab간 하중전달
공사실적	• 부산~마산 고속도로, 88올림픽 고속도로, 호남 고속도로 확장 • 중부 고속도로 및 남해 고속도로 확장 및 국도 포장 다수
시 공 성	• 줄눈 설치 및 콘크리트 양생등으로 다소 불리
내 구 성	• 중차량에 대한 적응도 양호
유지보수	• 유지관리비 저렴(단, 줄눈부의 정기적인 유지보수 필요) • 연속 철근 콘크리트 포장에 비해 국부적인 파손 보수가 용이
공 용 성	• 장기간 양생 필요(보통 포틀랜드 시멘트 사용시 14일) • 수축줄눈의 설치로 승차감 불량 • 소음이 발생
적용도로	• 중차량의 구성비가 큰 도로 • 교량, 암거 및 터널 등 구조물과 깎기 및 쌓기 경계부가 많은 도로 • 신설도로

3) 연속철근 시멘트 콘크리트 포장

구 분	내 용
구조특성	• 콘크리트 슬래브 자체로 교통하중지지 및 온도변화에 대처 • 슬래브에 발생하는 Crack을 연속 철근으로 억제 • 팽창줄눈은 설치되나 수축줄눈은 불필요
공사실적	• 중부고속도로 일부구간 적용(설계속도 120km/h 구간)
시 공 성	• 콘크리트 측방 공급에 따른 작업공간 확보 필요(확장구간에 부적합) • 콘크리트 품질관리에 고도의 숙련 필요
내 구 성	• 중차량에 대한 적응도 양호
유지보수	• 높은 시공 수준하에 유지보수비 저렴 • 해빙제인 염화물에 의한 철근 부식 우려
공 용 성	• 장기간 양생 필요 • 무근 콘크리트 포장에 비해 승차감 양호 • 소음이 발생
적용도로	• 4차로 이상 신설도로 • 지형이 평탄하고 선형이 좋은 본선구간 도로 • 양호한 주행성이 필요한 도로

다. 포장구조 비교

구 분	아스팔트 콘크리트 포장	시멘트 콘크리트 포장
하중전달	• 교통하중을 표층→중간층→기층→보조기층→노상으로 확산 분산시켜 하중을 절감하는 형식 	• 교통하중을 콘크리트 슬래브가 직접 지지하는 형식 
표 층	• 교통하중을 일부 지지하며 하부층으로 전달 • 표면수의 침입을 방지하여 하부층 보호	• Slab 자체가 Beam으로 작용하여 교통하중에 의해 발생하는 응력을 휨 저항으로 지지
기 층	• 입도조정 처리 또는 아스팔트 혼합물로 구성 • 표층과 일체가 되어 교통하중에 대한 전단에 저항하여 하중을 분산시켜 보조기층으로 전달	• 빈배합 콘크리트 또는 시멘트 및 아스팔트 안정처리로 구성 • 콘크리트 Slab에 대한 균일한 지지력 확보 • 줄눈부 및 균열부근의 우수침투 및 펴핑 현상 방지 • 균등하고 안정적이며, 영구적인 지지력 제공 • 노상반력 계수 증대
보조기층	• 입상재료 또는 토사 안정처리 등으로 구성 • 상부층에서 전달된 교통하중을 지지하며 노상으로 전달 • 포장층내 배수기능 담당 • 미립질의 노반토사가 기층부로 침투하는 것을 방지한다. • 동결작용의 손상 효과를 최소화 한다.	-

3. 포장형식 선정기준

일반적으로 포장형식의 선정은 주어진 교통, 토질, 기후, 시공, 재료, 비용, 유지관리 등 많은 변수요인을 고려하여 결정하는 것이 바람직하나 어떤 절대적인 판단기준은 없다. 대체로 경제성, 시공성, 유지관리비, 유지관리의 난이정도, 지하 매설물의 여부 등에 따라 결정해야 한다.

각 포장공법이 상대적인 특성을 갖고 있어 모든 요소를 비교적 측면에서 평가하여 정량화시키는 작업이 매우 어려우므로 일반적으로 교통특성, 경제성, 시공성 등 기술적인 사항과 정책적인 사항을 동시에 고려하여 선정하게 된다. 다만, 고유가 시대를 맞이하여 신설 노선으로 계획되는 자동차전용도로, 국도대체우회도로 등에 대하여는 도로의 기능, 중차량비율, 지역여건, 생애주기비용, 경제성, 유지관리측면 등을 종합적으로 고려하여 시멘트 콘크리트 포장을 적극적으로 검토한다.

가. 환경 및 교통량(Environment and Traffic)

최근 자동차의 증가와 함께 국민생활에 미치는 대기오염, 소음, 진동 등 환경적 요소의 중요성이 증대되고 있는바, 도로의 구조에 기인한 사고발생의 지배적 요인인 비포장 도로의 포장, 노면의 평탄성 확보, 구조물 주변의 단차개선, 주거지역에 대한 방음벽 설치등 세심한 배려가 필요하다. 특히 중차량의 교통량 증가가 예상되는 구간의 포장구조는 특별한 유지관리가 필요없고, 공용기간이 긴 포장형식을 택함이 유리하다.

나. 토질특성

포장구조의 노상을 형성하는 자연토의 하중 전달능력은 포장의 공용성에 영향을 줄 수 있다. 이는 자연토의 물성이 한정된 지역에서도 균일하지 않을 수 있으며, 기후의 영향에 민감할 수 있기 때문인데, 자연토의 물성은 탄성계수로 평가하는 것이 바람직하며, 그 변화폭이 크고 침하의 우려 및 체적변화가 예상될 경우에는 단계 건설을 고려한다. 그리고, 가요성 포장은 연약지반에 대한 적용성이 양호하나 강성포장은 침하량이 크거나 부등침하 발생에 따른 조기파손이 우려되므로 충분한 검토가 필요하다.

다. 기 상 및 기 후

기상 및 기후는 포장 표층뿐만 아니라 노상에도 영향을 미친다. 강우, 강설(얼음), 동결 관입은 노상재료의 지지력에 영향을 미치며, 동결 융해 및 동결기 제설작업은 포장표층의 공용성과 유지비용에 영향을 미친다. 또한 표층은 열 흡수의 차이 또는 동결기 제설작업(장비 또는 약품)으로 인한 포장손상에 저항하는 정도에 따라 제설작업의 용이성에 영향을 미친다. 따라서 특정 장소의 포장 공용성 관련 자료를 이용할 때 그 지역이 속하는 기후대 조건을 반드시 고려하여 적설 지역의 도로에는 내마모성을 중시한 포장형식을 택한다.

라. 시 공 성

시공속도, 시공기간 동안의 교통처리 및 교통 안전, 보수의 편이성, 장래확장, 공사완료 시기 등은 포장의 품질, 공용성 및 비용에 영향을 미치므로, 이들을 고려하여 적절한 포장형식을 선정한다.

마. 재생포장

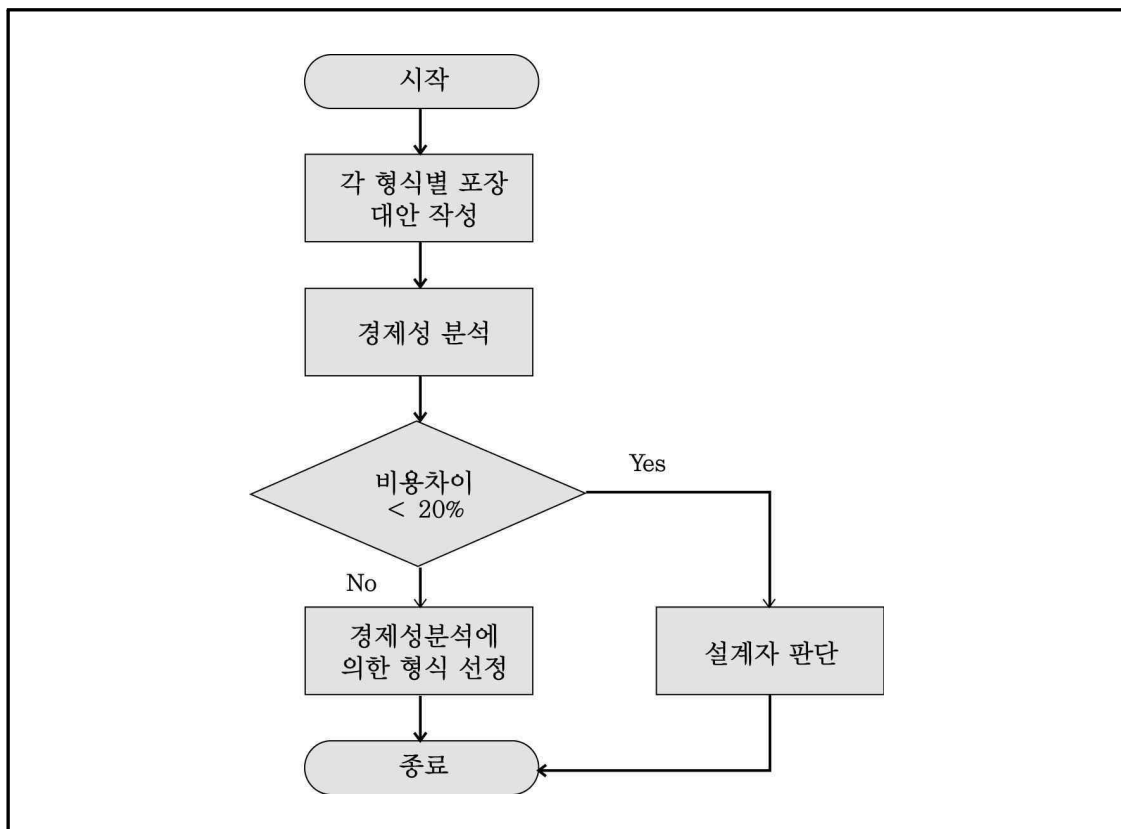
포장형식을 선정할 때 기존포장 또는 다른 포장으로부터 재생재료를 얻을 수 있는지의 여부도 고려해야 한다. 또한 장래 재생 가능성에 대해서도 고려한다.

바. 비용

비용에는 초기 건설비용, 단계건설 또는 개량 공사비용, 예측수명, 유지관리비 및 잔존 가치 등을 포함한다. 또한 재포장 또는 유지보수 동안의 도로이용자 비용도 고려한다. 포장구조는 초기 설계기간에 대하여 설계되는 것이지만 설계기간의 종료 시에 완전히 버려지는 것이 아니고 장래 포장구조의 일부로서 계속 사용하게 된다. 따라서 해석기간은 모든 포장형식의 전형 적인 재시공을 포함하는 충분한 기간이 되어야 한다.

아래 그림은 포장형식 선정 절차이다. 형식 대안의 경제성 분석을 실시한 후 그 차이가 일정 기준을 초과하지 않으면 대안별 비용차이가 없는 것으로 간주하여 전문가 그룹의 판단에 맡기고 차이가 많을 경우 경제성 분석의 결정을 따르는 것을 기본으로 한다. 그러나 대안별 비용차이가 일정 기준을 초과하더라도 설계 및 시공시점의 여건을 고려하여 포장의 형식을 선정할 수 있으며, 이때 경제성 분석 자료가 활용되는 것이 바람직하다.

<포장형식 선정 절차>



사. 재료와 에너지절약

포장형식은 재료를 적게 사용하는 포장형식 또는 재료의 생산, 운반 및 포설시 에너지 소비가 적은 포장형식을 선정한다.

아. 기타 고려사항

1) 동일 지역내 유사한 포장의 공용성

인접지역의 포장 공용성을 고려하여 도로기술자의 경험과 판단에 따라 포장형식을 선정한다. 과거의 포장공용성은 중요한 고려요소로, 기존의 고려대상 도로와 설계대상 도로 사이의 도로 상태와 서비스 능력 요구조건과의 관계를 잘 나타내 준다. 유의할 점은 단기간의 공용기록이나, 현재수명에 있어서 경하중 교통량이 대부분을 차지할 때의 장기간 공용기록의 신뢰성에 대해서는 세심한 주의를 기울여야 한다. 이런 경우 공용성에 대한 주기적인 재분석이 필요하다.

2) 인근지역 재료 이용도 또는 시공자 능력

인접지역의 재료 이용도 및 사용적합성도 포장형식의 선정에 영향을 미친다. 또한 판매하는 생산재료의 이용가능성 및 지역 시공자의 장비활용 능력도 영향을 미치며, 특히 소규모사업에는 더욱 영향이 크다.

3) 교통안전

미끄럼저항을 위한 포장 마모층의 제공여부, 도로 반사등이 중요한 특수 지역포장은 포장형식 선정에서 교통안전 등을 고려해야 한다.

4. 포장 설계법

가. 포장단면 설계법

포장층 두께 설계는 이론적인 방법으로부터 경험적, 통계적 방법에 이르기까지 많은 설계방법이 제안되고 있으며, 이전까지 국내의 포장층 두께 설계는 대부분 AASHTO 포장설계법(Interim Guide(1972, 1981), '86 개정판)을 이용해 왔다. 하지만 AASHTO 포장설계법은 여러 가지 한계점과 국내 현실을 제대로 반영하지 못하는 문제점을 가지고 있어 이를 해결하기 위해 역학적—경험적(Mechanistic-Empirical, M-E) 설계 개념을 도입하여 국내여건에 알맞은 한국형 포장설계법을 개발하였다.

한국형 포장설계법에 대한 세부적인 사항은 『도로포장 구조 설계 요령』(국토해양부, 2011. 11)을 따른다.

나. 한국형 포장설계법과 AASHTO 포장 설계방법의 입력변수와 차이점

입력변수	한국형 포장설계법		AASHTO 설계법	
	아스팔트	콘크리트	아스팔트('72, '86)	콘크리트('81, '86)
재 료 물 성	동탄성계수 (E^*)	휨(R), 쪼갬(S), 압축강도(S) 탄성계수(E) 열팽창계수 건조수축계수	상대강도계수 (a_i)	콘크리트 탄성계수 (E_t) 콘크리트 파괴강도 (S_c)
노 상 재 료 물 성	회복탄성계수 (M_R)	복합 노상반력계수	노상층 강도 (SSV)	노상반력계수 (k)
환 경 조 건	포장층 내부 온도 노상 함수량 변화	콘크리트 슬래브 온도차 노상 함수량 변화	배수 특성계수 (m)	배수 특성계수 (m)
교 통	차종별 축하중 분포	차종별 축하중 분포 차축간 길이	등가단축하중 (ESAL)	등가단축하중 (ESAL)

5. 포장 설계 기준

가. 설계등급

1) 설계등급의 선정

한국형 포장설계법에서는 도로의 중요도와 교통량 등을 감안하여 설계등급을 아래표와 같이 세 가지 등급으로 구분한다.

<설계등급>

설계 등급	도로구분	설계차량대수	비 고
1	고속국도	150,000대 이상	5종 이상의 중차량 대수가 50,000대 이상일 경우에도 설계등급 1로 설계
	일반국도	35,000대 이상	5종 이상의 중차량 대수가 12,000대 이상일 경우에도 설계등급 1로 설계
2	고속국도	150,000대 이하	-
	일반국도	7,000대 이상 35,000대 미만	-
	지방도 및 기타 도로	7,000대 이상	기타도로는 도로법에 명시된 특별시도, 광역 시도, 시도, 군도 및 구도를 의미함
3	일반국도, 지방도 및 기타 도로	7,000대 미만	기타도로는 도로법에 명시된 특별시도, 광역 시도, 시도, 군도 및 구도를 의미함

2) 설계등급에 따른 포장 설계

포장의 설계는 설계등급과 관련 없이 기본적으로 동일한 역학적-경험적 개념에 근거하여 설계를 수행하지만, 도로의 중요도 또는 설계등급에 따라 설계에 필요한 설계입력변수(교통, 환경 및 재료물성)를 결정하는 방식에 차이가 있다. 도로의 중요도가 높거나 또는 교통량이 상대적으로 낮은 경우에는 재료물성시험이나 교통량 정보수집 등에 있어 상대적으로 간단한 절차를 거쳐 입력변수를 결정하게 되고, 도로의 중요도가 높거나 교통량이 많을수록 보다 많은 실내시험과 교통특성에 대한 세밀한 정보를 필요로 한다.

아래의 설계등급에 따른 포장 구조 설계표는 설계등급별 포장재료의 물성 및 교통량 정량화 및 설계방법을 나타낸 것이다. 설계등급 1과 2에서는 설계 프로그램을 사용하며, 설계등급 3에서는 국내의 대표적인 포장재료와 교통특성에 따른 표준 설계단면을 사용한다. 단, 설계등급 1의 경우 포장 재료의 물성결정시 실내시험을 원칙으로 하나 실내시험기 구축 및 포장 전문 인력의 공급이 부족한 국내여건을 감안하여, 잠정적으로는 설계 프로그램에 제시되어 있는 포장재료에 대해서는 DB(데이터 베이스, Data Base)화된 제안값 및 예측방정식을 사용한 설계등급 2를 적용할 수 있다. 설계등급에 따른 공용성 기준은 아래의 설계등급에 따른 공용성 기준표와 같으며, 이는 도로관리 여건에 따라 조금씩 변경되어 적용될 수 있다.

<설계등급에 따른 포장 구조 설계>

설계 등급	물성 측정	교통량 측정	설계방법
1	실내시험을 통한 재료의 물성 측정	차종별 교통량 분포 및 축하중 분포 측정	설계 해석 프로그램 사용
2	간단한 실내시험 또는 물성 데이터베이스 및 예측방정식을 사용	데이터베이스화된 축하중별 교통량 분포 사용	설계 해석 프로그램 사용
3	포장재료의 일반적인 물성 사용	데이터베이스화된 축하중별 교통량 분포 사용	설계 해석 프로그램내 표준 설계단면 사용

<설계등급에 따른 공용성 기준>

설계 등급	아스팔트 포장 공용성 기준			콘크리트 포장 공용성 기준	
	균열	IRI	영구변형	균열	IRI
1	15% 이하	3.5m/km 이하	10mm 이하	15% 이하	3.5m/km 이하
2	20% 이하	4.0m/km 이하	15mm 이하	20% 이하	4.0m/km 이하

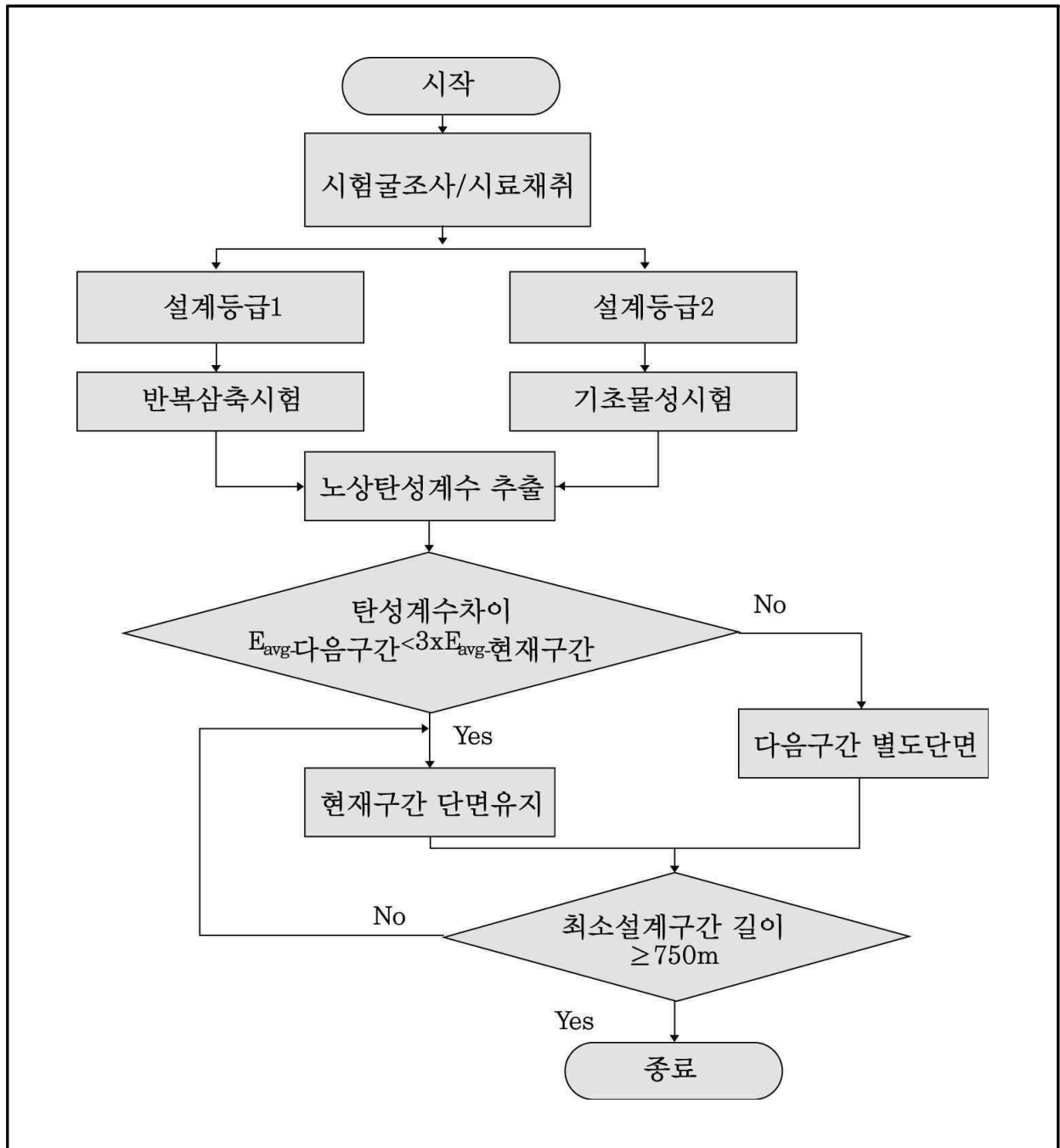
나. 설계구간 연장 결정

1) 기존연장 결정 기준

설계구간 연장은 교통량의 동일성이 우선적인 적용기준이며, 교통량이 동일한 구간 내에도 노상재료의 탄성계수에 기초하여 결정한다. 최초 탄성계수가 유사한 750m를 최소연장구간으로 두고, 시험굴(Test Pit)조사를 통하여 얻어진 인접한 구간의 탄성계수가 최소연장구간의 탄성계수에 비하여 3배 이하 또는 1/3 이상이 되면 동일한 구간으로 고려하여 동일한 설계를 진행할 수 있다. 탄성계수의 차이가 위의 조건이 들지 않는 경우에는 탄성계수가 작은 구간을 기준으로 확장하여 설계를 진행하여 안정적인 포장설계가 되도록 한다. 아래 그림은 포장설계구간 연장의 일반적인 결정 절차를 나타내고 있다.

인접한 구간에 대하여 지속적인 동일구간 여부 확인을 탄성계수를 기준으로 하되, 탄성계수가 위의 조건에 일치하지 않더라도 인접한 구간의 연장이 최소 포장설계구간인 750m 보다 짧은 경우에는 시공을 번잡성과 시공단가의 증가 및 시공불량을 피하기 위하여 동일한 구간으로 고려하여 설계할 수 있다.

최소 포장설계구간은 흙쌓기부를 기준으로 하며, 땅깍기부는 흙쌓기부의 포장단면을 적용한다. 또한 구조물과 토공구간의 접속부 또는 흙쌓기와 흙깍기 경계구간 등은 시공성을 고려하여 단면두께를 달리 할 수 있으며, 불연속구간과 터널구간에 대한 포장단면 결정은 각각 『노면 불연속구간 포장과손저감 잠정지침』(국토해양부, 2011. 09)과 『터널내 포장설계 지침』(국토해양부, 2005. 09)을 따른다.



<포장설계구간 연장의 일반적인 결정 절차>

2) 탄성계수의 결정 방법

입상재료의 탄성계수는 설계등급에 따라 실험방법을 달리하여 결정해야 한다. 설계등급 1에서는 설계대상 구간에 적용될 예상 재료원으로부터 획득된 노상, 입상보조기층 또는 쇄석기층 재료에 대하여 삼축압축시험을 수행하여 탄성계수를 결정한다. 설계등급 2에서는 체가름 시험 등 기초물성 시험을 수행한 결과를 활용하여 프로그램에서 탄성계수를 결정한다.

6. 포장 두께 산정

가. 동결심도

1) 설계방법

동결작용은 흙중에 포화되어 있는 수분의 성질이 변화하여 일어나는 현상으로 비교적 입자가 작은 실트질 흙에서 일어나기 쉽다. 동결지역에서 포장을 설계할 때에는 동결작용에 의한 과도한 노면의 변위발생을 방지하고 동결 해빙기간중 적절한 지지력이 확보되어야 한다.

설계동결깊이는 한국형 포장설계법 설계 해석 프로그램에서 산출할 수 있으나 설계 해석 프로그램 배포 이후에 『도로 동상방지층 설계치집』(국토해양부, 2012. 08)이 발표된 바, 도로 동상방지층 연구단과 한국건설기술연구원에서 계측한 동결깊이 자료를 근거로 개발된 한국형 동결깊이 예측식을 이용하여 산정한다.

동상방지층 설계에 대한 세부적인 사항은 『도로 동상방지층 설계치집』(국토해양부, 2012. 08)에 의거하여 적용토록 한다.

2) 동결심도 산정

① 수정 동결지수 산정

설계동결지수의 산정은 20년간의 기상자료에서 추위가 가장 심하였던 2년간(즉 동결지수의 최대 2년치)의 평균동결지수로 정한다. 만일 20년간의 기상자료가 없으면 최근 10년간의 최대동결지수를 동결지수로 산정한다.

설계구간에 지역별 동결지수 및 동결기간현황 도표에 측후소가 있을 경우 도표의 동결지수 및 동결기간을 이용하여 설계동결지수를 산정하며, 설계구간에 측후소가 존재하지 않으면 좌표별 동결지수 도표를 이용하고 동결기간은 가까운 측후소 3개의 평균값 또는 가장 가까운 측후소의 값을 이용하여 설계동결지수를 산정한다.

지역별 동결지수 및 동결기간현황 도표에서 얻어지는 동결지수 값은 측후소 위치에서 관측한 값을 토대로 한 것이며, 좌표별 동결지수 도표의 동결지수는 지반고 100m 기준의 값이므로 설계노선의 위치 및 표고에 대한 보정은 다음식을 이용하여 계산한다.

$$\circ \text{ 수정동결지수 } (^{\circ}\text{C} \cdot \text{day}) = \text{동결지수} \pm 0.5 \times \text{동결기간} \times \frac{\text{표고차}}{100}$$

○ 표고차 = 설계노선 최대 계획고 - 측후소 지반고(또는 좌표별 전국동결지수를

사용할 경우 : 표고 100m 기준)

[해당도로 지반고가 측후소 지반보다 높으면(+), 낮으면(-)]

② 동결심도 산정 방법

도로포장에서 동상방지층을 설치하는 경우에는 완전방지법, 노상 동결관입 허용법, 감소노상강도법 등 3가지 방법을 사용한다. 완전방지법은 동결작용 방지를 위해 충분한 두께의 비동결층을 설치하는 것으로 노상의 동결을 일부 허용하는 노상동결관입허용법 및 감소노상강도법에 비해 비경제적이므로 특수한 경우에만 사용한다. 노상동결관입허용법은 노상상태가 수평방향으로 심하게 변하지 않거나 흙이 균질한 경우에 적용되는 설계방법으로 동결깊이가 노상으로 얼마쯤 관입된다 하더라도, 동상으로 인한 융기량이 포장파괴를 일으킬 만한 양이 아니라면 노상의 동결을 어느 정도 허용하는 것이 경제적이란 개념이다. 따라서 설계동결깊이는 노상동결관입허용법으로 산정하며 산정하는 방식은 아래와 같다.

- 최대동결깊이 산정은 한국형 동결깊이 예측식을 사용하며 포장설계에서 설계동결깊이는 한국형 동결깊이 예측식으로 구한 최대동결깊이의 75%로 한다.

$$Z = C \sqrt{F}$$

Z : 최대동결깊이(mm)

F : 설계동결지수(℃·일)

C : 동결지수에 따른 보정상수

동결지수에 따른 보정상수(C)

설계동결지수(F) (℃·일)	0이상 100미만	100이상 200미만	200이상 300미만	300이상 400미만	400이상 500미만	500이상 600미만
동결지수에 따른 보정상수(C) 값	27.3	30.2	35.6	42.1	48.1	53.0

3) 성토구간(2.0m이상)의 동상방지층 생략

성토구간에서는 노상재료가 양호할 경우 동상이 발생되지 않으므로, 흙쌓기 높이가 노상 최종면을 기준으로 2m이상 흙쌓기 구간에서는 동상방지층을 생략토록 한다.

동상방지층 생략기준에 대한 세부적인 사항은 도로 동상방지층 설계지침(국토해양부, 2012. 08)에 의거하여 적용토록 한다.

4) 지하수위를 고려한 동상방지층 생략

동결면으로부터 물이 공급되는 지하수위 사이의 높이차가 1.5m 이상인 경우에는 노상으로부터 모세관상승에 의한 수분공급이 억제되기 때문에 동상방지층을 생략토록 한다. 동상방지층 생략기준에 대한 세부적인 사항은 도로 동상방지층 설계지침(국토해양부, 2012. 08)에 의거하여 적용토록 한다.

5) 노상토 특성을 고려한 동상방지층 생략

흙의 동상민감도는 실트질 입자의 양에 따라 크게 좌우되며, 동상민감도를 판단하는 가장 보편적인 방법은 입도에 기반한 0.08mm 통과율이다. 0.08mm 통과율 기준 8%

이하의 노상토 재료는 비동상성 재료로 간주하여 동상방지층을 설치하지 않으며, 0.08mm 통과율 기준 8%를 초과하는 노상토 재료는 동상성 재료로 간주하여 동상방지층을 설치한다.

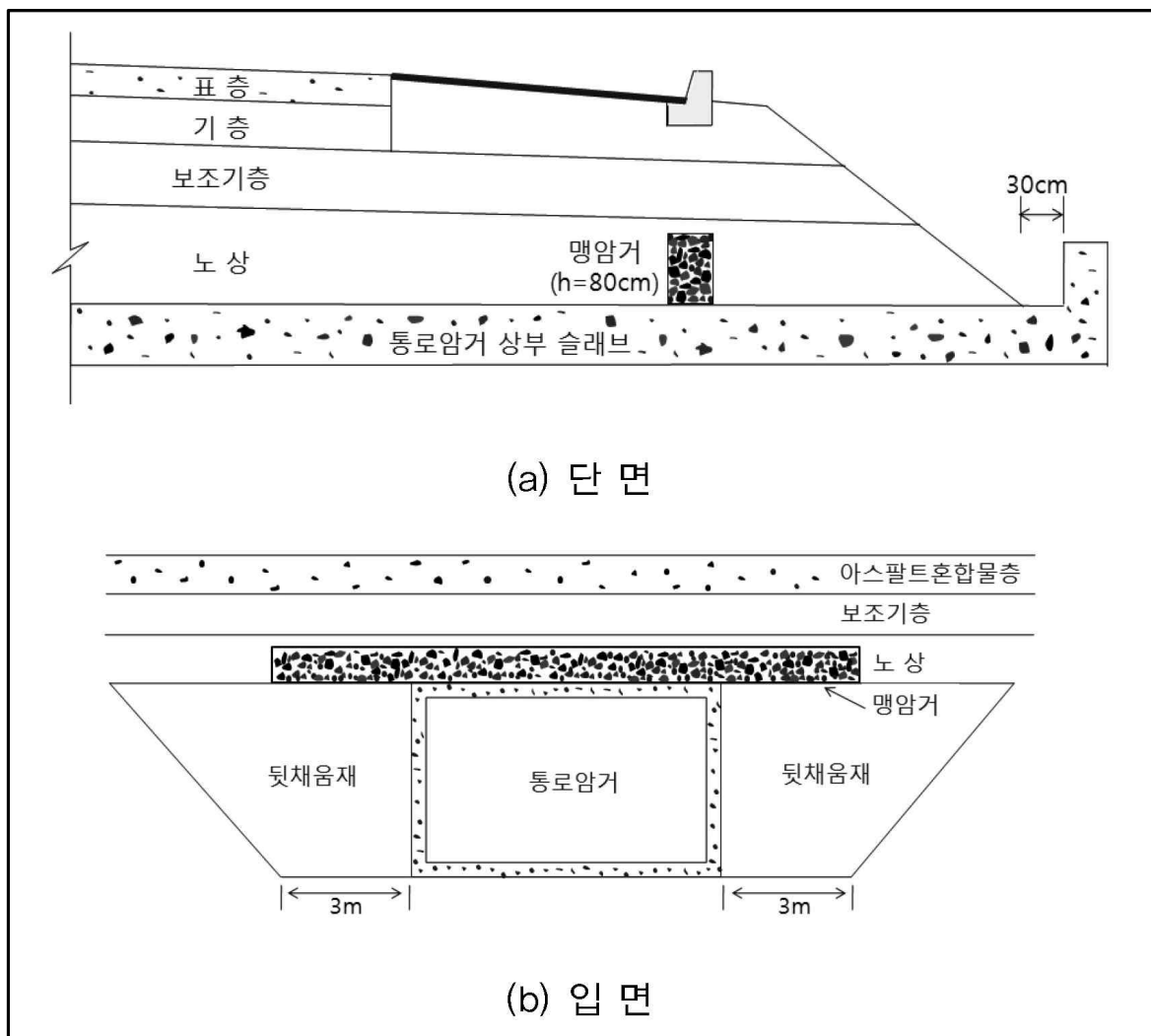
동상방지층 생략기준에 대한 세부적인 사항은 도로 동상방지층 설계지침(국토해양부, 2012. 08)에 의거하여 적용토록 한다.

6) 지중 구조물 포장용기 저장방안

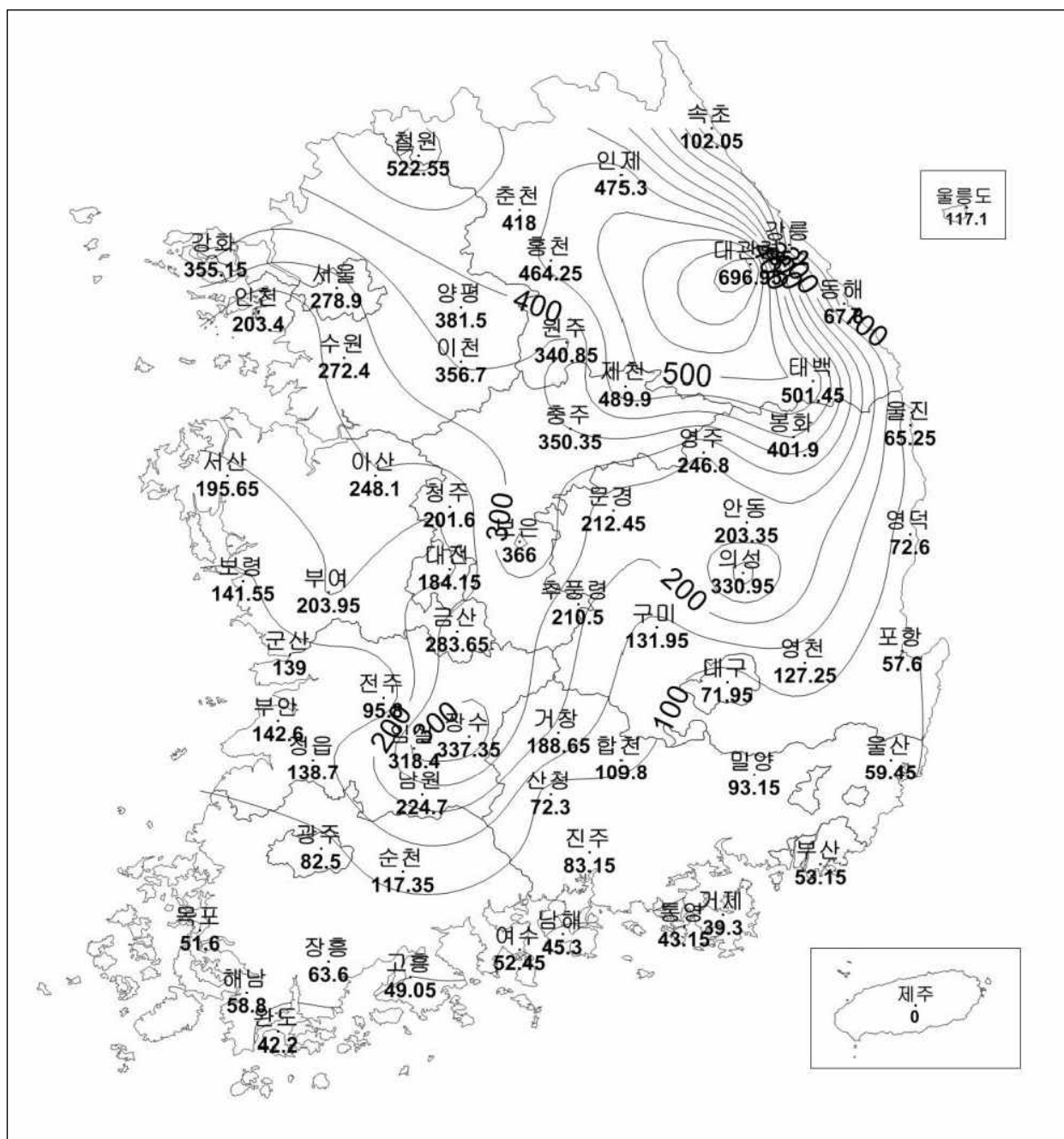
토피고가 낮은 지중구조물이 있는 도로포장에서 동절기 결빙에 따른 포장용기가 발생할 수 있으므로 토피고가 3m 이하인 지중구조물에서는 포장용기가 발생되지 않도록 맨암거(40cm×80cm)를 구조물의 길이보다 3m를 연장하여 뒷채움부에 연결하여 설치한다. 다만, 지중 구조물이 가로방향으로 수평일 경우에는 양 방향에 맨암거를 설치하고 가로방향으로 횡단경사 있을 경우에는 위치가 높은 방향에는 맨암거를 설치하고, 위치가 낮은 방향에는 침투수가 지중 구조물 내부로 침투할 염려가 없으므로 맨암거를 설치할 필요가 없다.

지중 구조물 포장용기 저장방안에 대한 세부적인 사항은 2011 도로포장 통합 지침(국토해양부, 2011. 11)에 의거하여 적용토록 한다.

<맨암거 설치위치>



<20년 동결지수선도>



<20년 동결지수>

지역	측후소 지반고 (m)	동결지수 (℃· 일)	동결기간 (일)	지역	측후소 지반고 (m)	동결지수 (℃· 일)	동결기간 (일)
속초	17.6	102.1	46.5	합천	32.1	109.8	49.0
대관령	842.0	697.0	121.5	거창	224.9	188.7	67.5
춘천	74.0	418.0	73.5	영천	91.3	127.3	39.0
강릉	26.0	85.2	31.0	구미	45.5	132.0	57.5
서울	85.5	278.9	68.0	의성	73.0	331.0	87.5
인천	68.9	203.4	55.5	영덕	40.5	72.6	29.5
원주	149.8	340.9	84.5	문경	172.1	212.5	69.0
울릉도	221.1	117.1	23.0	영주	208.0	246.8	79.5
수원	36.9	272.4	66.0	성산	17.5	0	0
충주	69.4	350.4	88.5	고흥	60.0	49.1	25.5
서산	26.4	195.7	55.0	해남	22.1	58.8	31.0
울진	49.5	65.3	28.5	장흥	43.0	63.6	33.5
청주	59.0	201.6	62.5	순천	74.0	117.4	40.5
대전	67.2	184.2	54.0	남원	89.6	224.7	66.0
추풍령	245.9	210.5	69.0	정읍	40.5	138.7	61.0
포항	2.5	57.6	27.0	임실	244.0	318.4	75.0
군산	26.3	139.0	61.0	부안	7.0	142.6	61.5
대구	57.8	72.0	30.5	금산	170.7	283.7	74.5
전주	51.2	95.8	46.0	부여	16.0	204.0	66.0
울산	31.5	59.5	27.0	보령	15.1	141.6	61.5
광주	73.9	82.5	38.0	아산	24.5	248.1	66.5
부산	69.2	53.2	5.0	보은	170.0	366.0	87.5
통영	25.0	43.2	19.0	제천	264.4	489.9	89.5
목포	36.5	51.6	20.0	홍천	141.0	464.3	89.0
여수	67.0	52.5	4.0	인제	199.7	475.3	96.5
완도	37.5	42.2	26.0	이천	68.5	356.7	69.5
제주	22.0	0	0	양평	49.0	381.5	87.0
남해	49.8	45.3	20.0	강화	46.4	355.2	68.0
거제	41.5	39.3	4.0	진주	21.5	83.2	39.0
산청	141.8	72.3	31.5	서귀포	51.9	0	0
밀양	12.5	93.2	38.5	철원	154.9	522.6	81.0
동해	40.0	67.8	42.0	봉화	320.0	401.9	91.0
안동	140.0	203.4	60.5	장수	406.0	337.4	87.0
태백	713.0	501.5	111.0				

<좌표별 전국동결지수 (단위 : ℃ · 일)>

북위(radian) 동경(radian)		34			35					36	
		0.4	0.6	0.8	0.0	0.2	0.4	0.6	0.8	0.0	0.2
126	0.4	89	84	61	99	133	153	165	174	181	184
	0.6	67	74	94	113	132	152	166	172	175	181
	0.8	67	84	96	113	107	151	161	171	166	203
127	0.0	92	85	96	118	121	159	169	160	180	214
	0.2	92	65	102	125	147	197	223	127	182	207
	0.4	96	81	104	128	157	207	212	193	219	224
	0.6	101	88	87	118	141	160	188	189	210	222
	0.8	100	78	66	102	117	89	147	167	188	203
128	0.0	103	87	66	99	103	111	140	157	175	162
	0.2	105	94	89	101	113	127	130	153	165	174
	0.4	104	87	55	82	112	128	136	142	156	172
	0.6	105	87	55	67	107	119	126	103	128	217
	0.8	109	97	82	85	100	114	121	129	144	208
129	0.0	115	107	96	70	73	111	122	132	133	166
	0.2	121	115	106	92	94	100	94	119	117	138
	0.4	127	122	117	113	110	107	84	108	74	116

북위(radian) 동경(radian)		36			37					38	
		0.4	0.6	0.8	0.0	0.2	0.4	0.6	0.8	0.0	0.2
126	0.4	189	210	218	232	247	262	334	347	301	287
	0.6	182	212	221	238	250	225	266	310	299	294
	0.8	210	222	236	252	268	265	276	291	303	309
127	0.0	219	236	257	263	288	286	285	303	333	349
	0.2	217	237	262	269	292	305	312	330	403	445
	0.4	199	218	244	282	339	358	356	350	406	444
	0.6	243	249	256	288	332	353	361	376	383	366
	0.8	271	272	274	309	313	327	392	402	391	348
128	0.0	208	222	274	347	324	321	361	370	368	346
	0.2	201	198	243	315	393	309	306	324	407	347
	0.4	208	217	223	251	283	271	264	271	279	215
	0.6	273	209	214	225	234	232	232	225	213	139
	0.8	252	206	233	248	204	198	204	152	188	189
129	0.0	189	197	226	231	164	148	139	139	177	195
	0.2	148	153	168	160	163	127	123	162	181	194
	0.4	108	99	127	74	141	154	158	171	184	193

주) 표고 100m 기준

나. 시멘트 콘크리트 포장

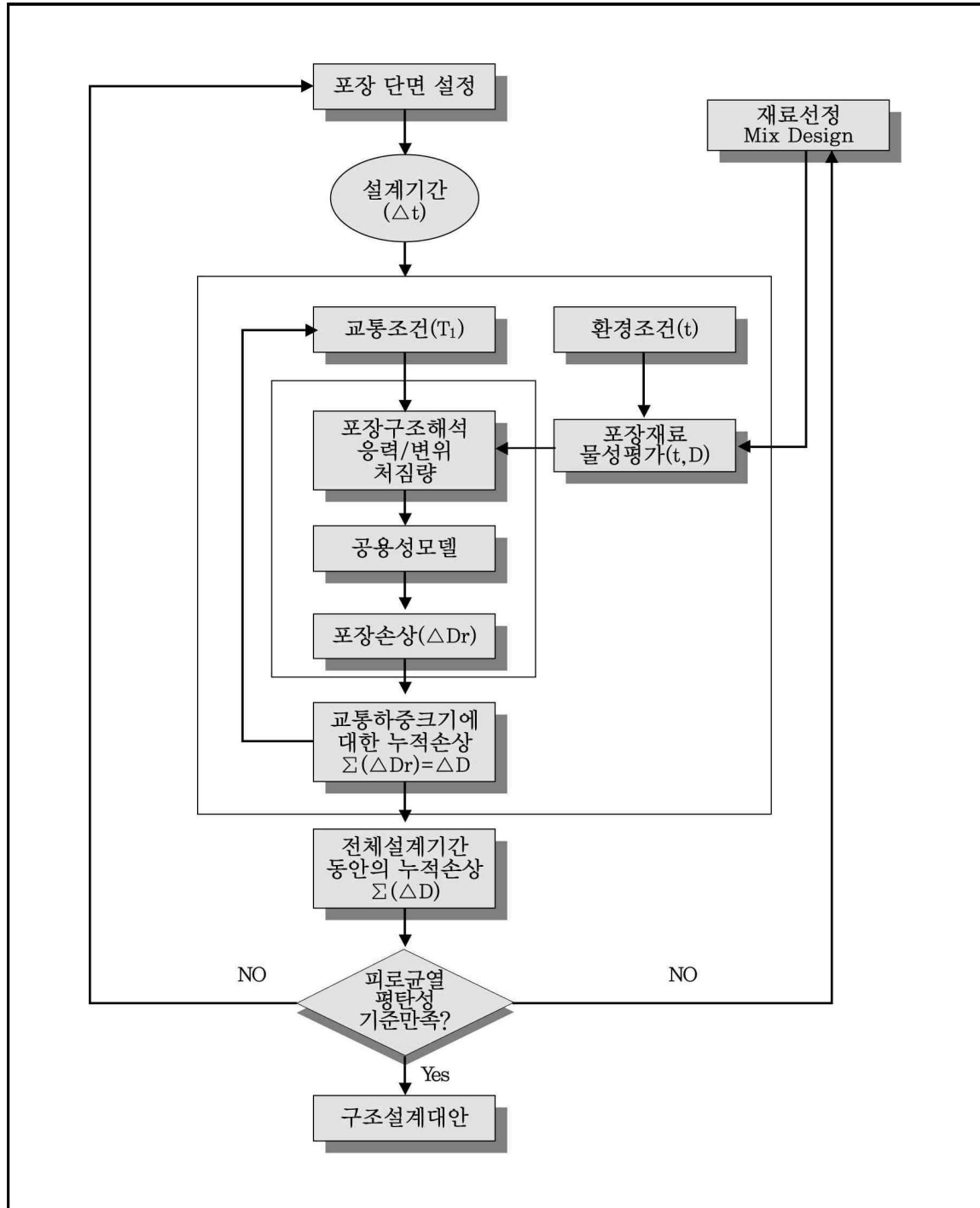
설계 입력변수에 대한 값들을 현장조건에 맞게 결정한 후(예비설계단계), 구조해석모형을 통해 응력 및 처짐 등과 같은 구조적 거동을 예측한다. 구조적 해석 결과를 이용하여 균열 및 국제평탄성지수(IRI)를 예측한다. 평탄성의 예측은 초기 건설될 당시의 평탄성과 추정된 균열과 스펙링 등에 의해 결정된다. 설계 신뢰도는 입력변수로서 포장 파손과 평탄성을 산정하는데 고려된다.

콘크리트 포장에 대한 전반적인 설계과정은 다음과 같다.

- ① 시공 대상지역의 조건에 적합한 포장단면을 가정한 후, 예비설계 단면(Trial Design)을 결정하기 위해 다음과 같은 과정을 따른다. 가정 단면은 프로그램에서 도로 등급이나 교통량에 따라 제시되며 설계자가 임의로 변경할 수 있다.
- ② 교통량, 환경조건 및 재료물성과 관련된 입력 변수들을 선정한다.
- ③ 설계프로그램 내 구조해석프로그램에 의해 포장의 구조적 거동(Structural Responses)을 계산한다.
- ④ 설계기간 동안 유지되어야 할 공용성 기준을 설정한다. 즉, 아스팔트 콘크리트 포장의 피로균열 및 국제평탄성지수(IRI)의 허용기준을 설정한다.
- ⑤ 설계프로그램 내 공용성 모형을 이용하여 포장 손상을 계산하고, 전체 설계기간에 대하여 누적된 손상을 계산한다.
- ⑥ 예비설계의 결과가 공용성(피로균열, IRI) 기준에 적합한지를 평가한다.

예비설계가 공용성 기준을 만족하지 못하면, 포장단면을 변경한 후 다시 위의 ②항부터 ⑥항까지의 과정을 반복하여 그 설계가 공용성 기준을 만족할 때까지 수행한다. 목표한 공용성 기준을 만족시키는 설계는 구조적 측면에서 실행 가능한 대안이 되며, 구조적으로 안정한 다른 대안 단면들을 추가로 작성한다. 다양한 이들 대안들에 대한 생애주기비용분석을 통하여 최적 대안을 선정한다.

<콘크리트 포장의 역학적-경험적 설계 절차>



1) 교통하중

① 포장설계에서 포장공용 개시후 설계기간을 20년으로 한다.

교통량 조사는 국토해양부에서 발간한 교통조사지침에 근거하여 차종 분류(12종)에 따라 조사한다.

차종 분류	차축 구성	정 의
1종	2축 4륜	경차, 일반 세단형식 차량 16인승 미만 SUV, RV, 승합차량
2종	2축 6륜	중, 대형 버스
3종	2축 6륜	화물 수송용 트럭으로 2축의 최대 적재량 1~2.5톤 미만의 1단위 차량
4종	2축 6륜	화물 수송용 트럭으로 2축의 최대 적재량 2.5톤 미만의 1단위 차량
5종	3축 10륜	화물 수송용 트럭으로 3축 1단위 차량
6종	4축 12륜	화물 수송용 트럭 형식으로 4축 1단위 차량
7종	5축 16륜	화물 수송용 트럭 형식으로 5축 1단위 차량
8종	4축 14륜	화물 수송용 세미 트레일러 형식으로 2축 2단위 차량
9종	4축 14륜	화물 수송용 풀 트레일러 형식으로 4축 2단위 차량
10종	5축 18륜	화물 수송용 세미 트레일러 형식으로 5축 2단위 차량
11종	5축 18륜	화물 수송용 세미 트레일러 형식으로 5축 2단위 차량
12종	6축 22륜	화물 수송용 세미 트레일러 형식으로 6축이상 2단위 차량

② 설계차로 교통량

$$W_i = AADT_i \times D_D \times D_L$$

여기서, W_i = i 차종에 대한 설계차로 교통량

$AADT_i$ = i 차종에 대한 연평균일교통량

D_D = 방향분배계수

D_L = 차로분배계수

<방향 및 차로 분배 계수값>

구 분		방향 분배 계수 제시값	구 분	편도 차로수	차로분배계수 제시값
설계 등급 1	고속국도 일반국도 지방도	0.5~0.55	고속국도	4	0.35~0.45
				3	0.45~0.55
				2	0.70~0.90
			일반국도, 지방도	4	0.35~0.45
				3	0.60~0.70
				2	0.80~0.90
설계 등급 2	고속국도 일반국도 지방도	0.55	고속국도	4	0.45
				3	0.55
				2	0.90
			일반국도, 지방도	4	0.45
				3	0.70
				2	0.90

※ 교통량 조사 분포에 따라 현지여건에 맞게 조정 적용할 수 있다.

2) 환경조건

- ① 온도에 따른 영향을 검토하기 위해 국내 76개 관측소 중 설계지역에서 가까운 최단거리 3개소 또는 1개소를 선택한다.

3) 하부구조(입상) 재료물성

- ① 설계등급 1에서는 하부구조(노상 및 보조기층) 재료의 탄성계수를 반복삼축압축시험을 수행하여 산출한다. 반복삼축압축시험에 대한 자세한 시험절차는 『도로포장 구조 설계 요령』(국토해양부, 2011. 11) <부록 2>를 따른다.
- ② 설계등급 2에서는 탄성계수 결정모델의 모델계수(k_1 , k_2 , k_3)를 경험적 상관모형으로부터 결정한다.

<하부구조(입상) 재료의 탄성계수>

구 분	탄성계수 모형식
보조기층	$E = k_1 + k_2 \times \Theta$ 여기서, E = 탄성계수(MPa) Θ = 체적응력(=$\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3$) (kPa) k_1, k_2 = 모델계수
	<경험모형식> $k_1 = -51.5516 + 40.35118(\Upsilon_{\max}) + 0.572683(C_u) + 0.765182(P_4)$ $k_2 = 1.155052 - 0.51982(\Upsilon_{\max}) + 0.005393(C_u) + 0.002963(P_4)$ 여기서, $\Upsilon_{\max}$ = 최대건조단위중량(t/m³) C_u = 균등계수 P_4 = 4번째 통과율(%)
노 상	$E_{\text{opt}} = k_1 + k_2 \Theta^{k_2} \sigma_d^{k_3} 10^{k_w(w - w_{\text{opt}})}$ 여기서, E_{opt} = 최적함수비 조건에서의 탄성계수(MPa) Θ = 체적응력(=$\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3$) (kPa) σ_d = 축차응력(=$\sigma_1 - \sigma_3$) (kPa) k_1, k_2, k_3, k_w = 모델계수 w_{opt} = 최적함수비(%) w = 함수비(%)
	<경험모형식> $k_1 = 2457.712 - 24.6057(OMC) - 1004.36(\Upsilon_{\max}) + 10.87046(C_u) - 26.2423(P_{200})$ $k_2 = -2.6015 + 0.03255(OMC) + 1.192409(\Upsilon_{\max}) - 0.01122(C_u) - 0.046575(P_{200})$ $k_3 = 0.914942 - 0.01813(OMC) - 0.50165(\Upsilon_{\max}) + 0.003201(C_u) - 0.02091(P_{200})$ 여기서, $\Upsilon_{\max}$ = 최대건조단위중량(t/m³) C_u = 균등계수 P_{200} = 200번째 통과율(%) OMC = 최적함수비(%)

③ 함수비의 영향과 관련된 모델계수 k_w 는 노상토의 특성에 따라 아래의 값을 사용한다.

$$k_w = -0.1417 \text{ (조립질 노상토)}$$

$$- 0.0574 \text{ (세립질 노상토)}$$

- ④ 하부구조 포아송비는 설계등급 1, 설계등급 2 모두 아래표에서 제시한 대표값을 선택하여 적용한다.

구 분	재료특성	포아송비 범위	대표 포아송비
노상토	모래질 점토	0.2 - 0.3	0.25
	실트	0.3 - 0.35	0.33
	조밀한 모래	0.2 - 0.4	0.3
	조립 모래	0.15	0.15
	세립 모래	0.25	0.25
입상 보조기층 재료	조립 사질토 또는 입상재료	0.15	0.15

4) 시멘트 콘크리트 포장 재료물성

- ① 시멘트 콘크리트 포장 슬래브의 재료물성인 탄성계수, 압축강도, 휨강도, 포아송비, 열팽창 계수, 건조수축, 단위중량은 설계등급 1에서는 모두 시험을 통하여 결정하고, 설계등급 2에서는 아래 예측식을 이용하여 산출한다.

강도 및 탄성계수
$f_{ck}(t) = f_{ck, 28} \times \{t / (a + b \times t)\}$ 여기서, $f_{ck}(t)$ = 재령 t에서의 강도(강도 및 탄성계수) (MPa) $f_{ck, 28}$ = 재령 28일 설계강도(MPa) ; 탄성계수는 압축강도 기준 t = 재령(일) a, b = 상수

<굵은 골재별 시멘트 콘크리트 슬래브의 강도 및 탄성계수 예측상수>

물성	굵은 골재 종류	강도 예측상수	
		a	b
휨강도	화강암	0.81	1.00
	석회암	1.72	0.91
	사암	1.42	0.93
	일반	1.32	0.95
할렬인장강도	화강암	1.33	0.96
	석회암	2.39	0.89
	사암	1.86	0.93
	일반	1.88	0.95
탄성계수	화강암	0.93	0.97
	석회암	1.32	0.95
	사암	0.95	0.97
	일반	1.07	0.96

<강도관련 물성간의 상관관계식 (기본 단위: MPa)>

항 목	상관관계식
압축강도 → 휨인장강도	휨인장강도 = 0.7851 x (압축강도) ^{0.5}
압축강도 → 할렬인장강도	인장강도 = 0.5932 x (압축강도) ^{0.5}
압축강도 → 탄성계수	탄성계수 = 4968 x (압축강도) ^{0.5}
휨인장강도 → 할렬인장강도	할렬인장강도 = 0.757 x (휨인장강도)

<굵은 골재별 콘크리트 슬래브의 일반적 포아송비와 단위중량>

물 성	골재 종류	제안값	범 위
포아송비	화강암	0.18	0.18~0.18
	석회암	0.18	
	사암	0.18	
	일반	0.18	
단위중량 (kN/m³)	화강암	22.53	21.92~23.25
	석회암	21.92	
	사암	23.25	
	일반	22.57	

<굵은 골재별 시멘트 콘크리트 슬래브의 일반적 열팽창계수>

굵은 골재 종류	열팽창계수 (μ/℃)	
	범 위	제안값(실험값)
화강암	8.6~12.3	10.7
석회암	7.2~11.3	9.3
사 암	11.0~14.3	11.0
일 반	8.3~12.6	10.4

시멘트 콘크리트 슬래브의 건조수축

$$\epsilon_{shrinkage} = \frac{t}{a2+t} \times a1 \times [1 + a3 \times \exp(-a4 \times (v/s))]$$

여기서, $\epsilon_{shrinkage}$ = 건조수축 변형률(μ strains)

t = 재령(일)

a1, a2, a3, a4 = 건조수축 예측상수

V/S = 형상비(mm)

<굵은 골재별 콘크리트 슬래브의 건조수축 예측상수>

골 재	α_1	α_2	α_3	α_4
석회암	362.9	36.71	1.613	0.0372
사 암	431	33.3	2.204	0.0194
화강암	397	35	1.2	0.0194
일 반	388.5	30	1.908	0.0251

5) 공용성 기준

구 분	피로균열	국제평탄성지수(IRI)
설계등급 1	15% 이하	3.5m/km 이하
설계등급 2	20% 이하	4.0m/km 이하

6) 설계등급 3의 설계기준

- ① 목표연도 연평균일교통량(AADT)이 7,000대/일 미만으로 0~7,000대/일 6단계로 구분하여 적용하고 중차량비율이 15%를 초과할 경우에는 교통조건을 한단계 상향 조정한다.

교통량(대/일)	교통등급($\times 10^5$ ESAL)		범 위
	아스팔트 포장	시멘트 콘크리트 포장	
~ 100	~ 0.2	~ 0.3	C1
101 ~ 500	0.2 ~ 2.0	0.3 ~ 3.0	C2
501 ~ 1,500	2.0 ~ 6.0	3.0 ~ 9.0	C3
1,501 ~ 3,000	6.0 ~ 10.0	9.0 ~ 15.0	C4
3,001 ~ 5,000	10.0 ~ 15.0	15.0 ~ 27.0	C5
5,001 ~ 7,000	15.0 ~ 20.0	27.0 ~ 40.0	C6

- ② 노상조건에 대한 변수로 탄성계수를 사용하여 탄성계수에 따른 노상을 3단계로 구분하여 적용한다.

노상의 회복탄성계수
$M_R = 17.6 \times CBR^{0.64}$ 여기서, M_R = 회복탄성계수 (MPa) CBR = California Bearing Ratio(%)

<노상 조건의 구분>

E (MPa)	CBR	분 류
$E < 49,300$	$CBR < 5$	S1
$49,300 \leq E < 76,900$	$5 \leq CBR < 10$	S2
$76,900 \leq E$	$10 \leq CBR$	S3

<시멘트 콘크리트포장의 카달로그 단면표>

하부 재료물성 등급 - E (MPa) - CBR	단면 (cm)	교통량(AADT(대/일))					
		C1	C2	C3	C4	C5	C6
		~100	101 ~500	501 ~1,500	1,501 ~3,000	3,001 ~5,000	5,001 ~7,000
S1 $E < 49,300$ $CBR < 5$	슬래브	15	15	16	18	19	21
	보조기층	15	15	15	15	15	15
	계	30	30	31	33	34	36
S2 $49,300 \leq E < 76,900$ $5 \leq CBR < 10$	슬래브	15	15	15	17	19	20
	보조기층	15	15	15	15	15	15
	계	30	30	30	32	34	35
S3 $76,900 \leq E$ $10 \leq CBR$	슬래브	15	15	15	16	18	20
	보조기층	15	15	15	15	15	15
	계	30	30	30	31	33	35

다. 아스팔트 콘크리트 포장

아스팔트 콘크리트 포장의 설계과정은 시멘트 콘크리트 포장과 동일

1) 교통하중

시멘트 콘크리트 포장과 동일

2) 환경조건

시멘트 콘크리트 포장과 동일

3) 하부구조(입상) 재료물성

- ① 보조기층과 노상에 대한 탄성계수 산출방법은 시멘트 콘크리트 포장과 동일하며 쇄석 기층의 탄성계수 결정모델의 모델계수(k_1 , k_2)를 경험적 상관모형으로부터 결정한다.

구 분	탄성계수 모형식
쇄석입상 기 층	$E = k_1 + k_2 \times \Theta$ 여기서, E = 탄성계수(MPa) $\Theta = \text{체적응력}(=\sigma_1 + \sigma_2 + \sigma_3) \text{ (kPa)}$ $k_1, k_2 = \text{모델계수}$
	<경험모형식> $k_1 = 11680.1 - 137.0(MDEN) - 6.4(OMC) - 65.4(C_c) + 14.0(C_u) - 412.8(D50) - 133.0(D95) - 81.7(P200) - 110.8(P4)$ $k_2 = 5.1045 + 1.2414(MDEN) - 0.0535(C_c) + 0.008(C_u) - 0.2208(D50) - 0.0947(D95) - 0.0769(P4)$ 여기서, MDEN = 최대건조단위중량(t/m³) OMC = 최적함수비(%) C_c = 곡률계수 C_u = 균등계수 P4 = #4번체 통과율(%) P200 = #200번체 통과율(%) D50 = 50% 통과물에 해당하는 입경(mm) D95 = 95% 통과물에 해당하는 입경(mm)

- ② 쇄석기층을 아스팔트 콘크리트 포장 층 밑에 시공하는 경우, 교통량에 따라서 아래표와 같이 아스팔트 층의 최소두께를 확보해야 한다.

교통량의 구분 (2종+5~12종)	아스팔트 층의 최소두께(cm)
250대 미만	5
250 ~ 1,000대	10
1,000 ~ 3,000대	15
3,000대 이상	20

4) 아스팔트 혼합물 재료물성

- ① 아스팔트 혼합물의 재료물성인 동탄성계수는 설계등급 1에서는 시험을 통하여 결정하고, 설계등급 2에서는 골재입도 종류 및 아스팔트 바인더의 종류에 따라 설계 해석 프로그램에서 제공된 값을 사용한다. 단 정의되지 않은 새로운 아스팔트 혼합물은 『도로 포장 구조 설계 요령』(국토해양부, 2011. 11)에 따라 동탄성계수를 산정한다.
- ② 아스팔트의 공용성 등급(PG, Performance Grade)는 PG 58-22, PG 64-22, PG 76-22를 사용한다.
- ③ 포아송비는 설계 해석 프로그램에서 제공된 값을 사용한다.

<아스팔트 혼합물의 기본 골재입도 종류>

체 의 호 칭 치 수 혼합물의 종 류		표 충 용			기 충 용	
		WC-1 (밀 입 도 13mm)	WC-3 (밀 입 도 20mm)	SMA (13mm)	BB-1 (40mm)	BB-3 (25mm)
통 과 질 량 백 분 율 (%)	50mm	-	-	-	100	-
	40mm	-	-	-	95~100	-
	30mm	-	-	-	80~100	100
	25mm	-	100	-	70~100	90~100
	20mm	100	90~100	100	55~90	71~90
	13mm	90~100	72~90	93~90	40~80	56~80
	10mm	76~90	56~80	40~55	30~70	45~72
	5mm	44~74	35~65	16~30	17~55	29~59
	2.5mm	28~58	23~49	12~23	10~42	19~45
	0.60mm	11~32	10~28	10~18	5~28	7~25
	0.30mm	5~21	5~19	8~15	3~22	5~17
	0.15mm	3~15	3~13	7~14	2~16	3~12
	0.08mm	2~10	2~8	7~12	1~10	1~7

5) 공용성 기준

구 분	피로균열	영구변형	국제평탄성지수(IRI)
설계등급 1	15% 이하	10mm 이하	3.5m/km 이하
설계등급 2	20% 이하	15mm 이하	4.0m/km 이하

6) 설계등급 3의 설계기준

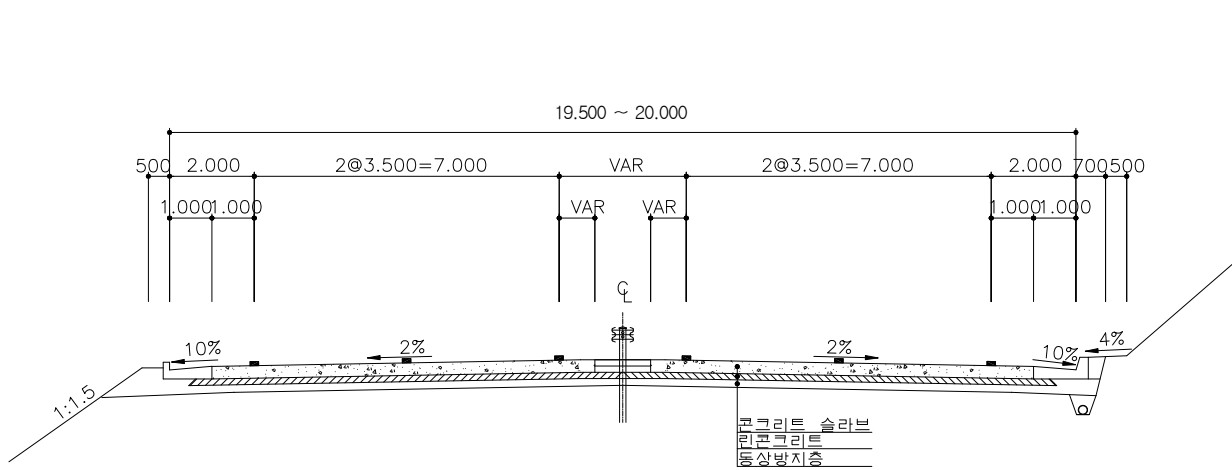
- ① 교통조건에 따른 구분은 시멘트 콘크리트 포장과 동일.
- ② 노상조건에 따른 구분은 시멘트 콘크리트 포장과 동일.

<아스팔트 콘크리트 포장의 카달로그 단면표>

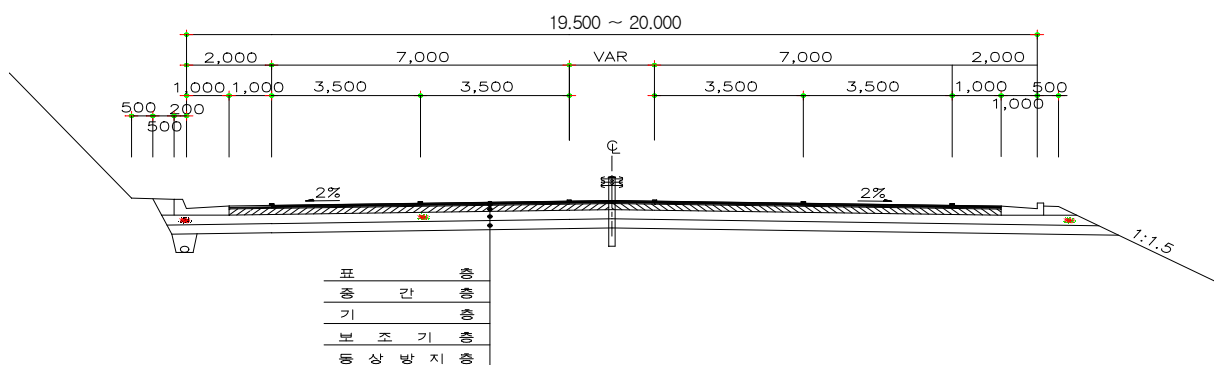
하부 재료물성 등급 - E (MPa) - CBR	단면 (cm)	교통량(AADT(대/일))							
		C1		C2		C3	C4	C5	C6
		~100		101 ~500		501 ~1,500	1,501 ~3,000	3,001 ~5,000	5,001 ~7,000
S1 E<49,300 CBR<5	표 층	5	5	5	5	5	5	5	5
	기층(AGG)	10	-	14	-	-	-	-	-
	기층(BB)	-	7	-	8	10	12	13	15
	보조기층	18	15	23	21	25	28	32	32
	계	33	27	42	34	40	45	50	52
S2 49,300≤E<76,900 5 ≤CBR<10	표 층	5	5	5	5	5	5	5	5
	기층(AGG)	10	-	14	-	-	-	-	-
	기층(BB)	-	7	-	8	10	12	13	15
	보조기층	15	15	16	15	16	19	22	21
	계	30	27	35	28	31	36	40	41
S3 76,900≤E 10≤CBR	표 층	5	5	5	5	5	5	5	5
	기층(AGG)	10	-	14	-	-	-	-	-
	기층(BB)	-	7	-	8	10	12	13	15
	보조기층	15	15	15	15	15	16	19	18
	계	30	27	34	28	30	33	37	38

7. 포장폭원

가. 콘크리트 포장



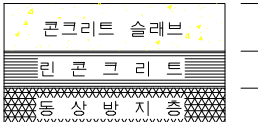
나. 아스팔트 포장



7. 중간층

가. 중간층 공법비교

린콘크리트 및 아스팔트 안정처리에 대한 비교가 아래표에 제시되어 있으며, 이들 공법중 ①공사비 ② 시공경험 ③ 장비수급 측면등을 종합적으로 검토하여 적정공법을 선정토록 한다.

구 분		Lean 콘 크 리 트		아스팔트 안정처리
		습 식	건 식	
포 장 단 면				
1) 압축강도		$F_{bk} = 7.5\text{kg/cm}^2$ 이상	$F_{bk} = 7.2\text{kg/cm}^2$ 이상	-
2) 시멘트량		150 kg/cm ³	185 kg/cm ³	-
3) 혼 합		배치프랜트	노상혼합, 프랜트혼합	믹싱 프랜트
4) 혼 합 재		3%이내	-	-
5) 함 수 량		배합설계에 의함	골재+시멘트 혼합 중량의 6%	-
6) 운 반		덤 프 트 렉	덤 프 트 렉	덤프트렉
7) 포 설		슬리폼 페이퍼	휘니샤, 슬리폼페이퍼	휘 니 샤
8) 다 짐		-	진동, 타이어, 텐덤로라	타이어, 텐덤, 머캐덤로라
9) 양 생		피막양생제 살포 (10일 양생기간, 빙점 이하금지)	습 윤 상 태	포설 다짐후 즉시 교통개방
10) 장 단 점	공 사 비	보 통	저 렴 합	고 가
	양생기간	길 다	보 통	짧 다
	시공경험	부 족	다 수	풍 부
	지 지 력	우 수	보 통	보 통
	반사균열	발 생	적 음	적 음
	시공장비	슬래브와 동일장비 사용으로 공기연장 (B/P와 페이퍼 대수 추가 소요)	휘니샤 사용으로 장비 수급 용이	A/P 및 포설다짐 장비 추가 소요

나. 중간층 여유폭

1) 설치목적

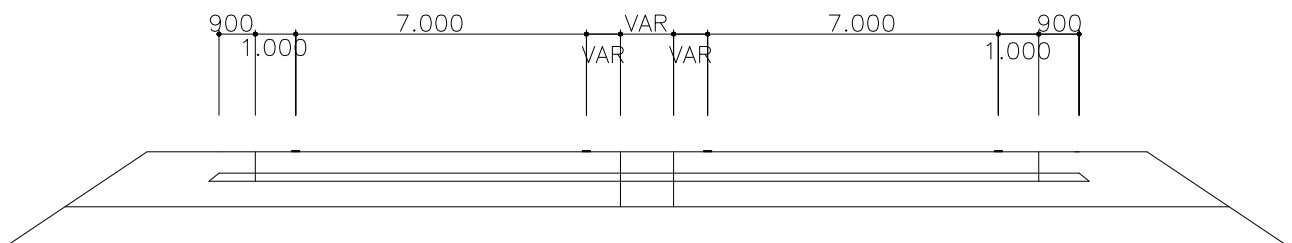
- ① 슬래브 단부의 지지력 보강
- ② 노상팽창 및 동상에 따른 포장단부 하단의 불균일한 지지력 방지
- ③ 표층의 평탄성 확보
- ④ 길어깨 포장에 대한 보조기층 역할

2) 여유평 적용

구 분	설 계 적 용
여 유평	90 cm
장 단 점	- 장비 주행면이 확보되어 슬래브 평탄성 양호 - 슬래브에 대해 확실한 단부지지 제공 - 공사비 추가 소요 - 포설회수 증가 (1회 포설 최대폭 4.2m)
비 고	장비주행 소요폭 : 이격거리(30cm) + 트랙폭(47.5cm) = 77.5cm

* 중간층 여유평, 90cm : 장비주행소요폭 77.5cm + 단부보강여유평 12.5cm

※ 콘크리트 포장에서 신설구간의 중분대측은 동상방지층의 포설 및 다짐이 어려우므로 중분대 기초 Con'c를 연결시킨다.



9. 터널내 포장

터널 내 포장은 터널 굴착시공에 의하여 노상면이 양질의 암반으로 구성된다. 또한, 터널 내 포장은 토공부 포장과는 달리 온도변화가 적고, 동상의 영향을 비교적 적게 받지만, 터널굴착에 의하여 용수가 많이 발생하는 경우가 있으므로 포장층 내의 함수비가 높게 되어, 수분에 민감한 포장은 파손이 쉽게 발생할 수 있다. 그리고 포장파손 발생 시 유지 관리가 어려운 문제가 있으므로 이와 같은 조건을 고려하여 내구성을 가진 포장형식으로 선정되어야 한다.

또한, 터널 내 포장은 조명시설의 설치에도 불구하고 주간에 조도가 토공부보다 낮으므로 명색화된 표면의 포장이 요구된다. 터널 통과 시 터널 내부가 어두울 경우 운전자는 조도 변화에 순응하기 위한 시간을 가져야 하며 조도변화가 클 경우 운전자는 조도변화에 적응하기 어렵게 된다.

이와 같이 터널 내 포장은 일반 토공부와는 다른 지지력조건과 기후 환경적 특이성 조건을 가지고 있기 때문에 일반 토공부와는 다른 포장설계 방법을 적용해야 한다
그 외 터널내 포장설계 관련 세부내용이 필요한 경우에는 터널내 포장설계 지침(국토해양부, 2005.9)에 의거한다.

- 터널내 암반의 균열부로부터 용수의 발생으로 인한 뒹, 凸면에 물의 고임에 따라 동상 원인 제공
- 발파면의 뒹, 凸에 따른 배수처리 불량으로 암반의 풍화에 따른 지지력 악화
- 터널 입·출구부 일정구간의 온도변화의 영향에 따른 동상원인 제공
- 암반내에 존재하는 절리 단층대의 존재
- 터널내 일반구간의 노상은 지지력이 약하거나 동상을 일으키는 층으로 구성

가. 시설예

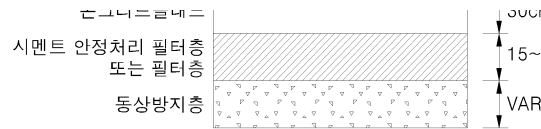
구	분	포 장 두 겹	터널내 포장두께	비	고
경 부 고 속 도 로		62.5	37.5	- 동상방지층 15cm 포설 (포장과손발생)	
최 근 설 계 된 고 속 도 로		60~90	60~90	- 동일 포장두께 시공	
일 반 국 도		60~90	60~90	- 동일 포장두께 시공	
중 양 고 속 도 로 (죽령터널)		83	63	- 동상방지층 20cm 포설	
일	본	60~90	50~90	- 동상방지층 20cm 포설	

나. 포장단면의 산정

- 1) 터널바닥의 요철면에 물고임에 의한 포장층의 동결·융해작용과 팽팽현상을 배제하기 위해 필터층 설치(시멘트안정처리 필터층은 설계시 용출수량을 파악하기 어려우므로 필터층의 두께는 설계시 15cm를 적용하고 시공시 용출수량의 정도에 따라 15~25cm 적용)
- 2) 터널 굴착시 여굴에 따른 노상의 요철은 빈배합콘크리트, 시멘트안정처리 필터층 등으로 보정한다.
- 3) 일방향 터널의 경우 터널내 동상방지층은 터널입구로부터 50m 지점까지 포설하고, 터널출구부에서는 기후여건 등을 고려하여 설치하지 않을 수 있다.
- 4) 상하행선이 분리되지 않은 양방향 터널의 경우에는 입출구부로부터 50m지점까지 동상방지층을 포설한다.

① 터널 입·출구부 50m 구간

- 양방향 터널 입·출구부, 일방향 입구부



- 일방향 터널 출구부



② 일반구간

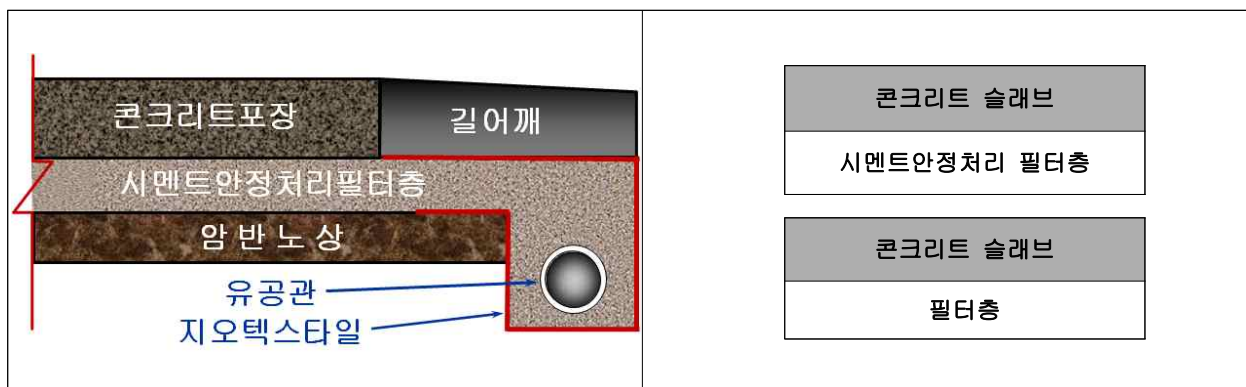


10. 암반구간 포장

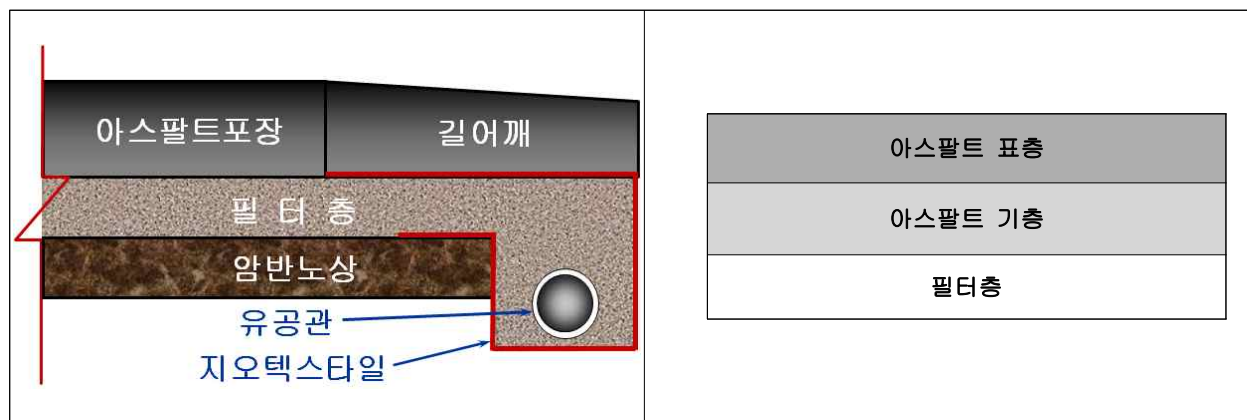
암반구간 포장은 노상면이 양질의 암반으로 구성되어 노상의 지지력이 증대된다. 하지만 주로 땅깍기부에 위치하여 용수가 많이 발생하는 경우가 있으므로 포장층내의 함수비가 높게 되어, 수분에 민감한 포장은 파손이 쉽게 발생할 수 있다. 그리고 포장파손 발생 시 유지관리가 어려운 문제가 있으므로 이와 같은 조건을 고려하여 내구성을 가진 포장형식으로 선정되어야 한다. 암반구간 포장설계는 토공부와는 다른 환경적, 구조적 특성을 반영하여 암반구간의 기후환경과 구조 및 교통여건에 적합한 포장설계를 위해서 암반구간 포장설계지침(국토해양부, 2011.8)에 준하여 설계를 실시하며 그 외의 사항은 「도로공사 표준시방서」 및 「도로포장설계·시공지침」에 의거한다.

가. 포장단면의 산정

- 1) 암반구간에서는 포장단면 설계시 보조기층 및 동상방지층을 생략하고, 그 대신 침투수의 배수를 위한 필터층 또는 시멘트 안정처리 필터층을 사용한다.



콘크리트포장의 구성



아스팔트포장의 구성

- 2) 암반구간 굴착시 여굴에 따른 노상의 요철은 용출수가 많은 구간에는 시멘트 안정처리 필터층하고 그렇지 않은 경우에는 필터층 등으로 보정하며 요철보정을 위한 먼고르기 두께는 일반적으로 5~10cm를 기준으로 한다.

<필터층 및 요철 보정 재료>

구 분	콘크리트 포장	아스팔트 포장
필터층	시멘트 안정처리 필터층	필터층
요철 보정	시멘트 안정처리 필터층, 필터층, 보조기층재료	시멘트 안정처리 필터층, 필터층, 보조기층 재료

11. 교통우회용 가도포장

가. 포장단면

- 1) 확장공사 등으로 인한 교통우회용 가도포장 설계시에는 단기간 공용후 철거하여야하는 가도의 특성 및 공용중 초기서비스(Pi) 능력의 손실량이 최종서비스값에 도달하지 않아 가도포장의 기능적, 구조적 공용성에 문제가 없으므로 최종서비스지수(Pt)는 2.0을 적용토록한다.
- 2) 가도의 목표연도 교통량은 교통처리 단계와 공사기간을 감안해야 하며, 추가적으로 인·허가 및 민원에 따른 공기지연, 기타 불확실한 여건등에 대한 여유기간을 감안하여 산정토록 한다.
- 3) 기타 노상조건 및 재료조건은 본선 설계조건과 동일한 기준으로 하여 경제성 및 안전성을 확보하는 교통우회용 가도 포장단면을 결정토록 한다.
- 4) 공사용 가도 및 우회도로는 본도로 개설전 임시로 설치되는 도로로써 단기간내에 철거되므로 공사비 절감 및 환경훼손 저감 등을 위하여 재생아스팔트 사용을 적극 검토해야 한다.

나. 교통우회용 가도포장의 동상방지층

- 1) 동상으로 인한 융기량이 포장파괴를 일으킬만한 양이 아니라면 노상의 동결을 허용하는 것이 타당하고 특히, 가도포장과 같이 단기간 공용으로 인한 동결, 융해가 수회 반복되지 않고 가도구간 노상에 동상우려가 적은 토사로 시공시에는 동상으로 인한 포장층의 파괴가능성이 적으므로 동상방지층은 생략토록 한다.

12. 교차로 진출입로(연결로)구간 포장

가. 포장단면

- 1) 교차로 진출입로 구간의 포장두께 산정시 본선과 진출입로 교통량이 상이한 경우, 진출입로 구간은 반드시 진출입로 교통량에 맞는 설계교통 하중을 적용하여 포장단면을 결정토록 한다.

나. 접속부 처리

- 1) 본선과 연결로의 포장 단면이 상이할 경우, 본선포장과 나란히 시공되는 변속(변이) 차로는 본선포장과 동일한 두께로 적용하고, 본선포장과 분리되는 노즈 시·종점부에서 포장두께를 변화시켜 진출입 차량의 차로 변경 및 주행속도 변화에 따른 영향을 최소화 되도록 한다. 교차로 진출입로(연결로)구간 포장 관련 세부내용이 필요한 경우에는 「도로설계편람 (국토해양부, 2012.4)」에 의거한다.

13. 줄 눈

가. 줄눈 설치목적

줄눈은 콘크리트 슬래브의 팽창과 수축을 수용함으로써 온도 및 습도 등 환경변화, 마찰과 시공에 의하여 발생하는 응력을 가능한 한 완화시키거나 균열을 일정한 장소로 유도시키기 위하여 설치한다. 줄눈설계 관련 세부내용이 필요한 경우에는 「도로설계요령 제10편 포장(한국도로공사, 2012. 12)」에 의거한다.

나. 줄눈의 종류

1) 수축줄눈 (Transverse Contraction Joint)

수축줄눈은 팽창, 온도변화 또는 보조기층의 마찰 저항의 증가에 의하여 발생하는 균열을 억제 하기 위한 간격을 설치하며, 수축줄눈의 간격은 여러 가지 요소에 따라 다르나, 그 중 가장 중요한 요소는 슬래브의 두께이며, 슬래브의 보강여부·콘크리트의 온도팽창계수·콘크리트 경화시 온도와 슬래브 활동을 구속하는 보조기층면의 마찰저항 등과 관련된다. 무근 콘크리트 포장의 줄눈 간격을 선정할 때 개략적인 방법은 Slab 두께(cm단위)를 0.24배하여 그 값을 m값으로 하여 그 값을 초과하지 않는 범위로 정할 수 있다. 슬래브 폭의 비가 1.25를 초과할 수 없으므로 6m로 하였다.

2) 팽창줄눈 (Expansion Joint)

팽창줄눈은 포장이 팽창할 수 있는 공간을 마련해줌으로써 포장 좌굴의 원인이 될 수 있는 압축응력의 발생을 방지하기 위해 설치하며, 이는 비용, 복잡성, 공용성 문제를 고려하여 가능한 최소한으로 줄여 구조물 접속부, 아스콘 포장 접속부, 1일 포장마감부 등에 설치한다.

3) 세로줄눈 (Longitudinal Joint)

세로줄눈은 일반적으로 도로가 개통된 뒤에 저항 뒤틀림응력과 하중의 복합된 영향에 의해서 일어날 수 있는 종방향균열을 방지하기 위해 2차로 동시 포설시 중앙, 본선과 RAMP 접속부, 차로를 구분하는 위치, 노측 구조물과 접속하는 위치에 설치한다.

4) 시공줄눈 (Construction Joint)

시공줄눈은 포장장비의 고장이나 갑작스런 기상변화로 작업이 중단되어야 하는 지점에 설치되며, 가능한 수축줄눈의 위치에 맞추도록 한다.

다. 줄눈의 규격

줄눈의 폭은 줄눈재(joint sealant)의 연신율에 의하여 제어된다. 수축줄눈의 깊이는 균열이 소요의 줄눈위치에 발생하도록 적당한 깊이로 하여야 하며, 보통 가로수축 줄눈 및 세로줄눈의 깊이는 슬래브 두께의 1/4이상 이어야 한다.

절단시기는 비정상적인 균열이 발생치 않도록 적정시기에 시행하여, 후속작업을 할 수 있도록 연속적으로 실시하고 포설에서부터 절단까지의 시기는 슬래브 온도, 양생조건, 콘크리트 배합비에 따라 좌우된다. 또한, 채움부의 형상계수 즉, 폭에 대한 깊이의 비는 1.0~1.5의 범위 내에 있어야 하며, 세로와 가로줄눈에 있어서의 채움부의 최소깊이는 각각 10mm와 13mm이어야 한다. 줄눈폭은 포장체의 변위량과 허용잔류변형을 고려하여야 한다.

$$\Delta L = \frac{C \cdot L(a \times DT + Z)}{S} \times 100$$

ΔL : PCC의 온도변화와 건조수축에 의한 줄눈의 벌어짐(cm)

S : 줄눈 채움재의 허용변형량, 일반적으로 줄눈재의 대부분은 25~35%의 변형을 할 수 있도록 제작되며, 보통 25%를 적용한다.

α_c : 포틀랜드 시멘트 콘크리트의 열팽창 계수(cm/cm/°C)

Z : PCC 슬래브의 건조수축 계수, 재충진할 경우에는 무시할 수 있다.(cm/cm)

L : 줄눈간격(cm) , DT_D : 온도의 범위(°C)

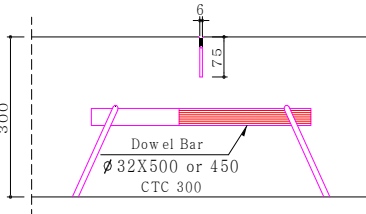
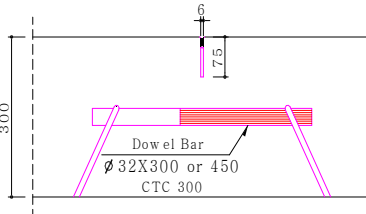
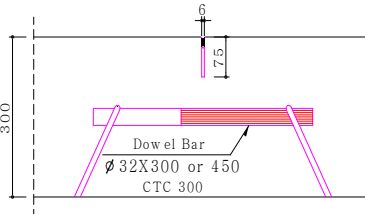
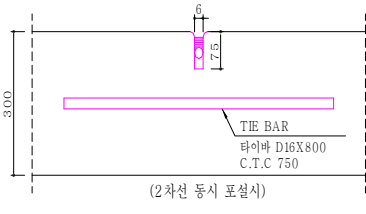
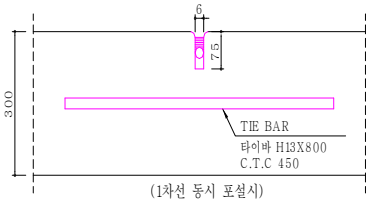
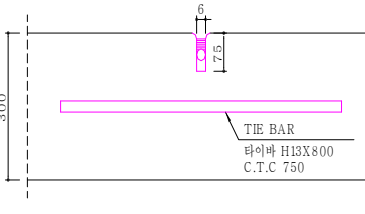
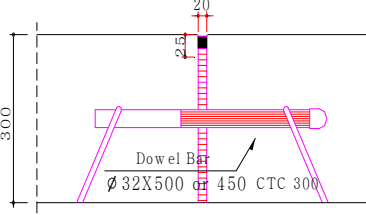
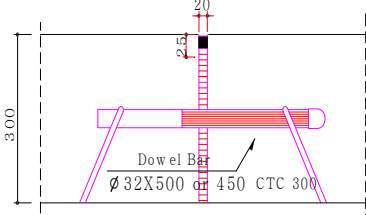
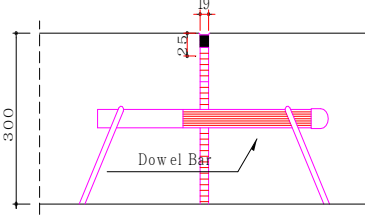
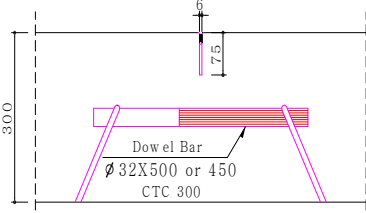
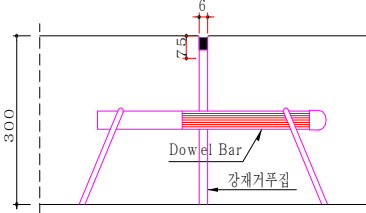
C : 보조기층과 슬래브 마찰저항에 의한 조정계수 (안정처리된 보조기층 0.65, 입상재료층 0.80)

① 줄눈의 제원비교

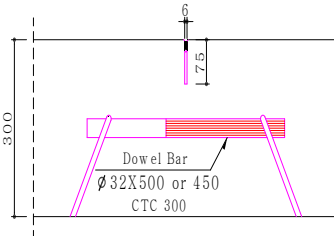
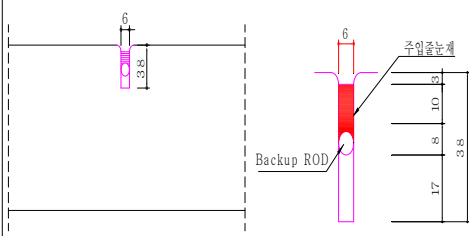
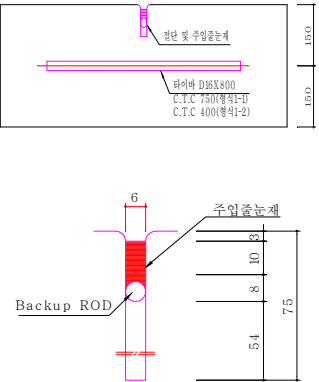
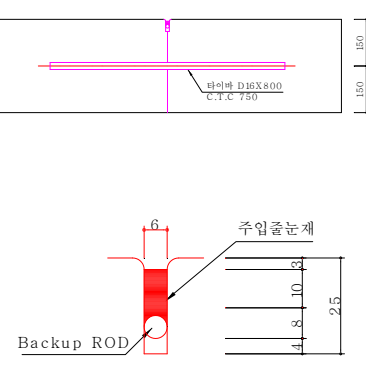
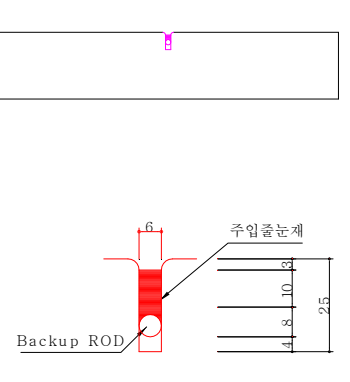
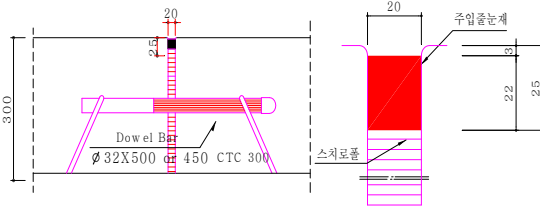
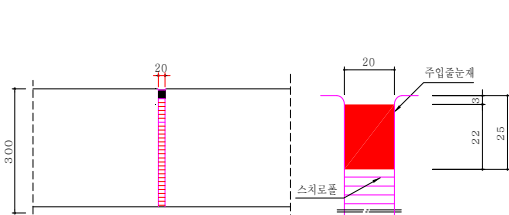
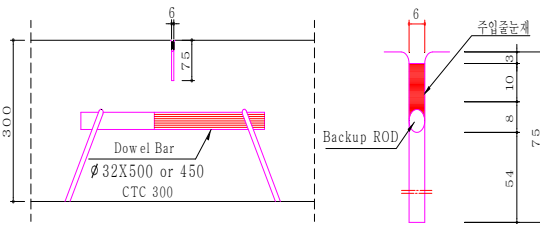
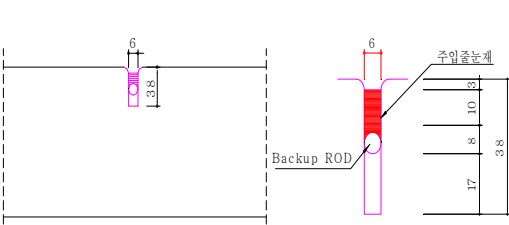
설 계 사 항	도 로 설 계 편람 및 요령	AASHTO	PCA	적 용
1. 가로수축줄눈				
a) 간 격	6m 이하	슬래브 두께의 24배 이하	6m 이하	6m
b) 설치 형태	-	Skewed and Randomized Joint 권장	Skewed and Randomized Joint 권장	차량진행방향에직각
c) 줄눈 깊이	슬래브 두께의 1/4	슬래브 두께의 1/4	슬래브 두께의 1/4	슬래브 두께의 1/4
d) 줄 눈 폭	6 ~ 10mm	$\Delta L = C \cdot L \times$ $(\alpha_c \times DT_D + Z)$ ————— $\times 100$ S = 8 ~ 110mm	9.5mm	6mm
e) 주 입 재	-			
- 깊 이	13mm	최소 13mm	최소 13mm	최소 13mm
- 표면하깊이	3mm	3mm	6mm	3mm
f) 다 웰 바				
- 강 도		Grade 60이상	Grade 60이상	SD 40
- 직 경	Φ25 ~ 32mm	Φ 32mm	Φ 38mm	Φ 32mm
- 길 이	50cm	45cm	50cm	50cm
- 간 격	30cm	30cm	50cm	주행차로 : 30cm 추월차로 : 45cm

설 계 사 항	도 로 설 계 편 램 및 요 령	AASHTO	PCA	적 용
2. 세로수축줄눈				
a) 위 치	차선중앙 및 차도 단부	차선중앙 및 차도 단부	차선중앙 및 차도 단부	차선중앙 및 차도 단부
b) 줄눈깊이	슬래브 두께의 1/4 이상	슬래브 두께의 1/3 = 100mm	슬래브 두께의 1/4 = 75mm	75mm
c) 줄 눈 폭	6mm	6~10mm	3~6mm	6mm
d) 주 입 재				
- 깊 이	10mm	최소 10mm	최소 13mm	최소 10mm
- 표면하깊이	-	3mm	6mm	3mm
f) 타 이 바				
- 강 도	-	Grade 60이상	-	SD 40
- 직 경	Ø16mm	Ø13, Ø16mm	Ø16mm	Ø16mm
- 길 이	800mm	최소 65cm	75cm	800mm
- 간 격	750mm	최대 104cm	75cm	750mm
3. 팽창줄눈				
a) 설치기준	교량접속부, 포장구조변경위치	구조물 및 아스팔트 접속부	구조물 및 아스팔트접속부	교량접속부, 포장구조변경위치, 1일 공사마감부
b) 줄 눈 폭	25mm	19~25mm	-	20mm
c) 다 웰 바	수축줄눈과 동일	수축줄눈과 동일	수축줄눈과 동일	수축줄눈과 동일
d) 주 입 재				
- 깊 이	20~40mm	-	19~25mm	22mm
- 표면하깊이		3mm	6mm	3mm
4. 시공줄눈				
	팽창줄눈으로 대체			팽창줄눈으로 대체
a) 설치위치	수출줄눈 예정위치	공사마감부(가로 수축 줄눈 위치)	공사마감부(가로 수축 줄눈 위치)	수출줄눈 예정위치
b) 다 웰 바		가로수축줄눈과 동일	가로수축줄눈과 동일	
c) 줄눈형상제원	-	"	"	

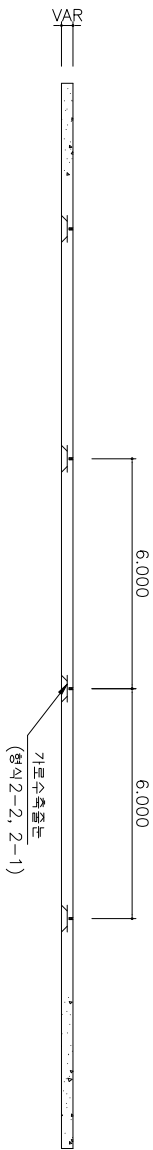
라. 국내 시공 예

줄눈 종류	중 부 고 속 도 로	남 해 고 속 도 로	신갈~반월 고속도로
가로 수축 줄눈	1. 설치형태 : 차량진행 방향에 직각 2. 설치간격 : 6m 	1. 설치형태 : 차량진행 방향에 직각 2. 설치간격 : 6m 	1. 설치형태 : 차량진행 방향에 직각 2. 설치간격 : 6m 
세로 줄눈	1. 설치위치 : 차선중앙 길어깨 및 중분대 접속부  (2차선 동시 포설시)	1. 설치위치 : 차선중앙 및 중분대 접속부  (1차선 동시 포설시)	1. 설치위치 : 차선중앙 
팽창 줄눈	1. 설치위치 : 구조물 및 아스팔트 접속부 	1. 설치위치 : 구조물 및 아스팔트 접속부 	1. 설치위치 : 구조물 및 아스팔트 접속부 
시공 줄눈	1. 설치위치 : 공사 마감부  (가로수축줄눈과 동일)	1. 설치위치 : 공사 마감부  강제거푸집	팽창줄눈으로 대체

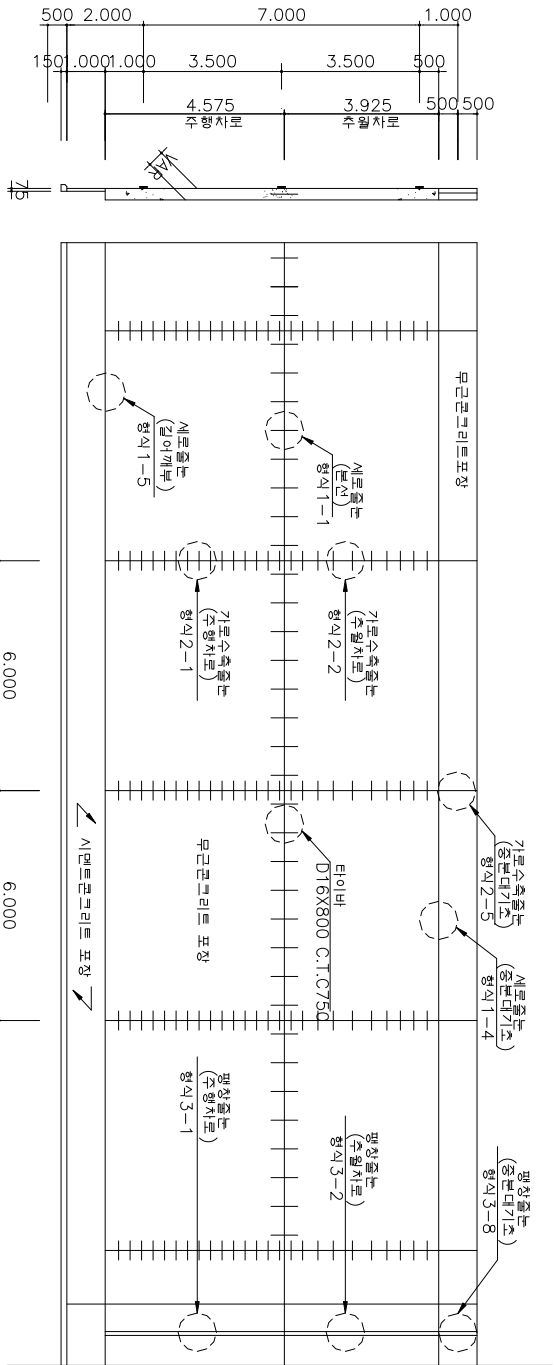
마. 줄눈 단면 설계

	본 선		중 분 대 기 초	
가로수축줄눈				
세로줄눈	2차로 동시 포설	1차로 포설	중분대 기초 접속부	
				
팽창줄눈	본 선		중 분 대 기 초	
	 * 일평균 포설연장 시공줄눈을 팽창줄눈으로 설계			
시공줄눈	본 선		중 분 대 기 초	
	 * 일일평균포설미달 연장시 적용			

평면도



단면도



① 교량 SKEW 별 접속슬래브 평면도 (4차로)

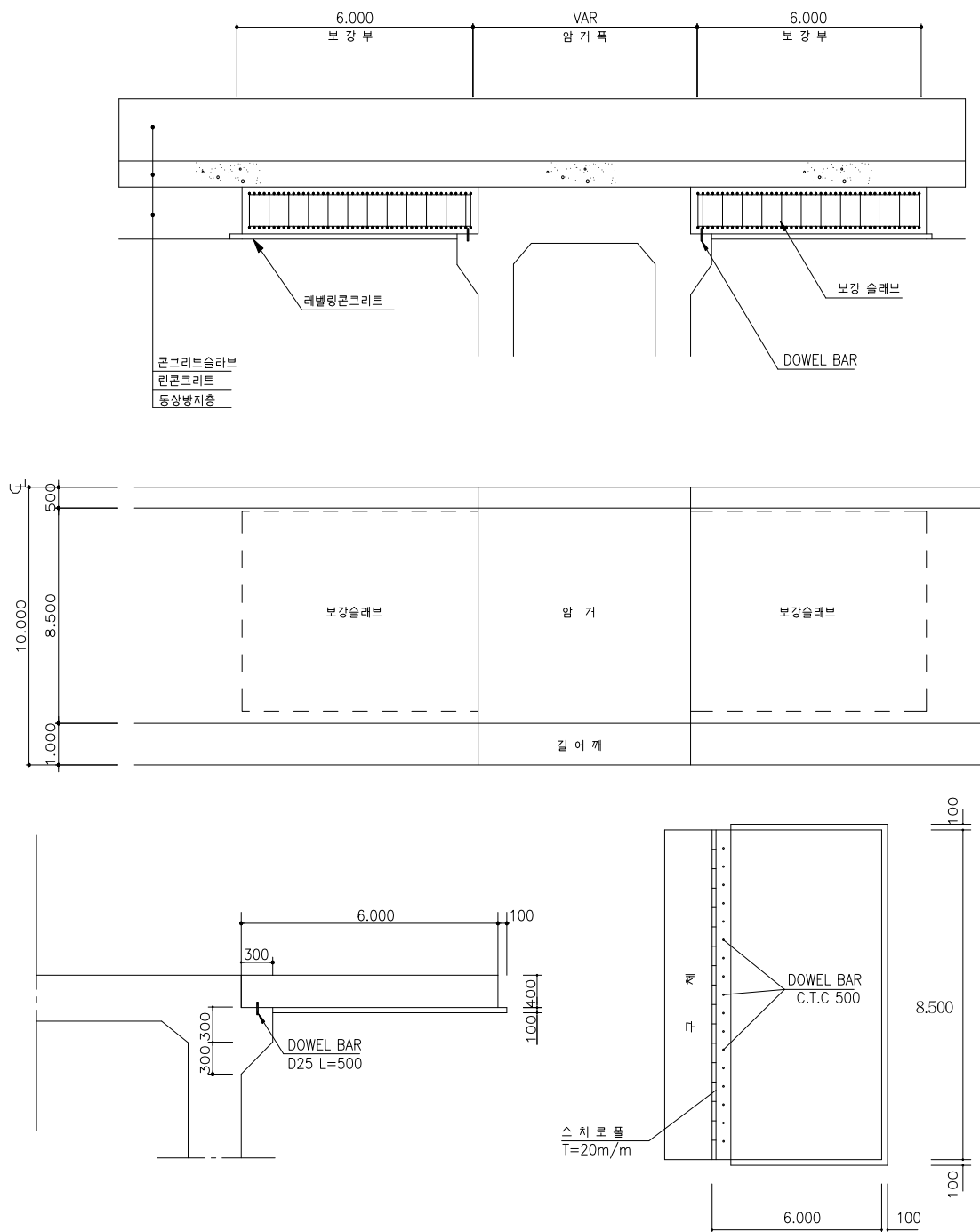
4차로 평면 치수표

θ	45°	50°	55°	60°	65°
K.max	9.975	8.370	6.985	5.759	4.651
θ	70°	75°	80°	85°	90°
K.max	3.631	2.673	1.759	0.873	–

나. 압거 보강 슬래브

압거가 포장층두께(동상방지층 포함)안에 포함되어 있을 때 압거 보강슬래브를 설치한다. 설치길이는 압거의 양선단에서 6m씩을 기준으로 하고 뒷채움 길이에 따라 조정 설치한다. 동상방지층과 콘크리트 슬래브 사이가 15cm 미만인 경우는 상부포장재료로 포설한다. 철근으로 보강한 콘크리트 슬래브 단부의 줄눈은 수축 줄눈으로 하고, 그 예각부는 와이어메쉬로 보강을 해준다.

(단, 8차로 이상의 경우는 70°로 하고 보강을 한다.)



다. 흙쌓기·땅깎기 경계부 포장

흙쌓기·땅깎기 경계부는 자연 상태의 지반과 인공 다짐으로 조성된 지반 사이에서는 지지력 차이로 인하여 침하가 발생하고 땅깎기부와 단차를 피할 수 없다. 이러한 단차에 의해 포장손상이 우려되므로 슬래브를 보호하기 위해 땅깎기·흙쌓기의 경계부에 대한 보강을 실시한다.

1) 일반 사항

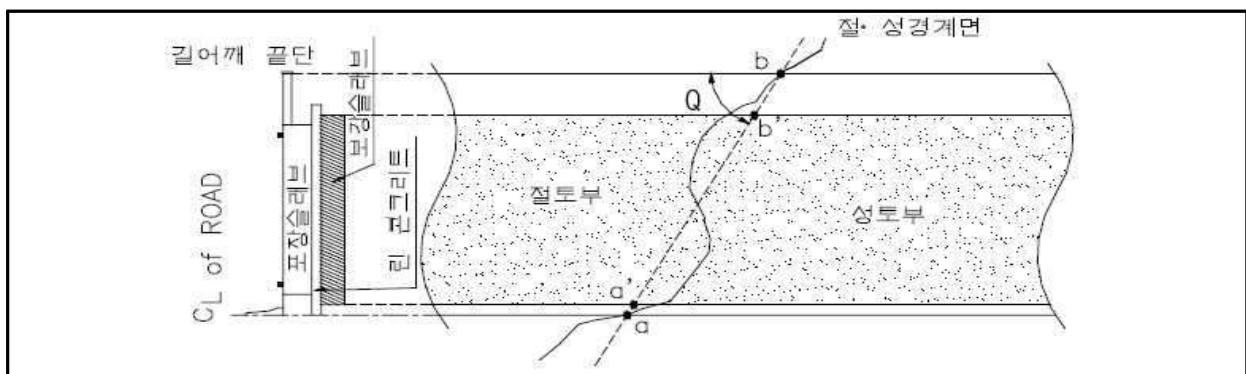
설계 개념		경계부에서 천이구간 역할
보강 범위		L= 20.0m (땅깎기부:5.0m, 흙쌓기부: 15.0m)
보강 위치		포장슬래브 하부 (동상방지층)
설계 기준	한계성토고	8.0m
	한계기울기	1:2
	설치위치	원지반이 암반인 경우 전구간, 흙쌓기·땅깎기 경계부에 횡단 배수관이 있는 경우, 용수 침투수가 과다하여 별도의 횡단 맨암거가 설치된 구간
보강 형태		- Skew에 따라 직사각형 또는 평행사변형 슬래브 적용 - 사각길이 만큼 보강길이 증가

2) 보강슬래브의 폭원

포장 포설위치와의 시공오차 등을 감안하여 포장 슬래브 측대와 같이 포장계획 폭원에 좌·우 측 각 0.50m를 추가한 폭원으로 설치한다.

3) 보강 슬래브의 설치길이

- 절성경계면의 사각의 정의: 땅깎기·흙쌓기 경계면이 도로 폭원과 교차되는 a·b 점을 직선으로 연결 하였을 경우, 도로 방향과 이루는 각을 사각(Q)으로 한다.



- 보강형태의 선정: 도로 방향과 이루는 θ 의 크기에 따라 보강형태를 TYPE-1(직사각형)과 TYPE-2(평행사변형)로 구분하여 적용한다.

Type-1	Type-2
$Q \geq 65^\circ$	$Q < 65^\circ$

15. 소성변형 저감방안

가. 적용범위

- 본 내용은 아스팔트포장의 소성변형 저감을 위한 지침(국토해양부, 2005.1)에서 기본적 사항을 발췌하여 수록하였으며, 상세한 내용은 본 지침서를 활용토록 한다.
- 또한, 본 내용의 적용범위는 도로법에 규정된 각종 아스팔트포장 도로(고속국도, 일반국도, 특별시도, 광역시도, 지방도, 시·군도, 구도)와 기타 일반 공중에 이용되는 중요 아스팔트포장 도로에 사용되는 가열아스팔트 혼합물의 배합설계, 생산 및 시공시 가열아스팔트 포장에서 발생하는 소성변형을 최소화하기 위한 것이다. 본 지침에 규정되어 있지 않은 사항은 「도로공사표준시방서」, 해당 아스팔트 포장 관련 「전문시방서」 및 「도로포장설계·시공지침」에 따른다.

나. 소성변형의 정의

- 1) 재료의 강도를 초과하는 하중으로 발생하는 응력에 기인하는 아스팔트층 하부 노상을 포함한 단일 또는 여러 층의 변형이다. 이는 구조 소성변형이라고 하며, 그 결과 발생하는 소성변형은 폭넓고 V형의 횡단 형상을 나타낸다.
- 2) 재료 안정도의 한계를 초과하는 하중 응력에 의해 아스팔트 각 층에 발생하는 변형 결과이다. 이것은 유동(불안정성) 소성변형이라고 하며, 발생하는 소성변형은 복륵의 경우 W형, 폭넓은 단륵의 경우 비대칭 형상으로 나타난다. 유동 소성변형은 경사로 또는 교차로 부근, 즉 중차량이 속도를 낮추어 타이어와 노면 간의 접지면에서의 횡방향 응력이 높아지는 장소에 잘 발생한다.
- 3) 동절기의 스파이크 타이어에 의한 마모 결과이다. 이것은 마모 소성변형이라고 하며, 연속된 횡단 형상을 나타낸다.
- 4) 본 지침은 이러한 3종류의 소성변형 형태 중 국내에서 가장 일반적으로 가장 많이 발생하는 형태인 아스팔트 혼합물 유동에 기인한 소성변형을 대상으로 한다.

다. 소성변형 발생 원인별 대책

1) 일반사항

- 소성변형 발생을 저감시키기 위해서 본 지침에서는 아스팔트 혼합물의 배합설계, 생산 및 시공 과정에서 아스팔트 혼합물의 소성변형 발생에 영향을 미칠 수 있는 주요한 인자에 대하여 적용방안을 정의하였다.

2) 아스팔트 혼합물

① 골 재

- 현재 밀입도 아스팔트 혼합물을 사용한 도로포장에 발생하는 소성변형은 편장석이 많은 골재의 사용이 큰 원인이 되는 것으로 밝혀졌다. 그러므로 아스팔트 혼합물의 품질관리에서 가장 우선적으로 관리해야할 항목은 골재의 편장석 함유량이다. KS F 2575의 “편평 및 세장편 함유량 시험법”을 사용하여 아스팔트 플랜트에서 혼합물 생산에 사용할 굵은 골재에 대하여 편평 및 세장편 함유량 기준 “20% 이하”를 엄격히 적용한다.

② 아스팔트 바인더

- 최근 KS M 2201(도로포장용 아스팔트 등급) 기준 개정으로 정유사에서 공급하는 침입도 60~80의 아스팔트 바인더의 품질을 과거 침입도 60~70에 해당하는 65 정도의 침입도를 나타내는 아스팔트를 사용한다.
- 침입도 등급은 아스팔트바인더의 고온 저항 특성을 반영하기가 어려우므로 교통량이 많은 교차로에는 소성변형 발생의 위험이 높기 때문에 아스팔트혼합물에 사용되는 아스팔트바인더를 KS F 2389의 아스팔트의 공용성 등급 규정에 따라 PG 76-22 이상을 사용하여야 하며, 신호대기 지역, 오르막 구간 및 지·정체가 심한 도로 등 소성변형 발생이 예상되는 지역에는 PG 76-22 이상의 아스팔트바인더를 적용할 것을 적극적으로 고려한다.

③ 아스팔트 혼합물의 입도

- 기층용 아스팔트 혼합물의 입도는 <표 1>의 입도를 사용하고, 소성변형 발생 가능성이 높은 지역의 표층 하면에 존재하는 상부기층(또는 중간층)에는 <표 1>의 BB-4의 입도 또는 <표 2>의 WC-5의 입도를 적용한다.
- 표층의 경우는 <표 2>의 입도 중 일반지역의 경우 WC-1~WC-4의 입도를 적용하며, 소성변형 발생 가능성이 높은 지역에는 내유동성 입도인 WC-5와 WC-6 입도를 적용한다.

<표 1> 기층용 가열 아스팔트 혼합물의 입도기준

구 분		BB-1	BB-2	BB-3	BB-4
		밀입도	밀입도	밀입도	내유동성
체의 호칭치수(mm) ¹⁾		40	30	25	25R
통과 중량 백분율 (%)	50	100	-	-	-
	40	95~100	100	-	-
	30	80~100	95~100	100	100
	25	70~100	80~100	90~100	95~100
	20	55~90	55~90	71~90	80~90
	13	40~80	46~80	56~80	60~78
	10	30~70	40~70	45~72	45~68
	5	17~55	28~55	29~59	25~45
	2.5	10~42	19~42	19~45	15~33
	0.6	5~28	7~26	7~25	6~18
	0.3	3~22	4~19	5~17	4~14
	0.15	2~16	2~13	3~12	3~10
	0.08	1~10	1~7	1~7	2~8

[주] 1) 여기에서 체는 각각 KS A 5101(시험용 체)에 규정한 표준망체 53mm, 37.5mm, 31.5mm, 26.5mm, 19mm, 13.2mm, 9.5mm, 4.75mm, 2.36mm, 0.6mm, 0.3mm, 0.15mm, 0.075mm에 해당한다.

※ BB는 Black Base(아스팔트혼합물 기층)의 약자이며 입도의 간편한 구분을 위하여 도로공사 표준시방서에 표기되어 있는 내용이다.

<표 2> 표층용 가열 아스팔트 혼합물의 입도기준

구 분		WC-1	WC-2	WC-3	WC-4	WC-5	WC-6
		밀입도	밀입도	밀입도	밀입도	내유동성	내유동성
체의 호칭치수(mm) ¹⁾		13	13F	20	20F	20R	13R
통과 중량 백분율 (%)	25	-	-	100	100	100	-
	20	100	100	90~100	95~100	90~100	100
	13	90~100	95~100	72~90	75~90	69~84	90~100
	10	76~90	84~92	56~80	67~84	56~74	73~90
	5	44~74	55~70	35~65	45~65	35~55	40~60
	2.5	28~58	35~50	23~49	35~50	23~38	25~40
	0.6	11~32	18~30	10~28	18~30	10~23	11~22
	0.3	5~21	10~21	5~19	10~21	5~16	7~16
	0.15	3~15	3~13	3~13	6~16	3~12	4~12
	0.08	2~10	2~8	2~8	4~8	2~10	3~9

[주] 1) 여기에서 체는 각각 KS A 5101(시험용 체)에 규정한 표준망체 53mm, 37.5mm, 31.5mm, 26.5mm, 19mm, 13.2mm, 9.5mm, 4.75mm, 2.36mm, 0.6mm, 0.3mm, 0.15mm, 0.075mm에 해당한다.

※ WC는 Wearing Course(아스팔트혼합물 표층)의 약자이며 아스팔트혼합물 기층의 구분 기호인 BB와 구분하기 위하여 사용된 기호이다.

- 이러한 국내 기존 입도 시방 기준 가운데 너무 세립화되어서 소성변형에 취약한 것으로 나타나는 아스팔트 혼합물의 입도 시방기준의 개선을 위하여 국내 아스팔트 혼합물용 체 조합 통일과 조합하여 개정된 시방입도 기준을 <표 1>과 <표 2>에 나타내었다. 또한, 내유동성이 증가된 소성변형에 강한 입도도 추가하였다.

<표 3>~<표 5>에는 기존 시방입도 기준과 변경된 입도규정의 비교를 나타내었다.

<표 3> 25mm 기층의 개선 및 추가

기 준					개 선						
체 의 ¹⁾ 호칭치수(mm)		종 류	BB-1	BB-2	BB-3	구 분		BB-1	BB-2	BB-3	BB-4
						체 의 호칭치수 (mm)		40	30	25	25R
통 과 중 량 백 분 율 (%)	50	100	-	-	통 과 중 량 백 분 율 (%)	50	100	-	-	-	-
	40	95~100	100	-		40	95~100	100	-	-	-
	30	-	-	-		30	80~100	95~100	100	100	100
	25	70~100	-	100		25	70~100	80~100	90~100	95~100	95~100
	20	55~90	55~90	75~100		20	55~90	55~90	71~90	80~90	80~90
	13	-	-	-		13	40~80	46~80	56~80	60~78	60~78
	10	30~70	40~70	50~85		10	30~70	40~70	45~72	45~68	45~68
	5	17~55	28~55	30~70		5	17~55	28~55	2~59	25~45	25~45
	2.5	10~42	-	-		2.5	10~42	19~42	19~45	15~33	15~33
	2.0	-	17~40	20~50		0.6	5~28	7~26	7~25	6~18	6~18
	0.6	5~28	-	-		0.3	3~22	4~19	5~17	4~14	4~14
	0.4	-	5~23	5~25		0.15	2~16	2~13	3~12	3~10	3~10
	0.3	3~22	-	-		0.08	1~10	1~7	1~7	2~8	2~8
	0.15	-	-	-							
	0.08	1~10	1~7	1~7							

[주] 1) 여기에서 체는 각각 KS A 5101(시험용 체)에 규정한 표준망체 53mm, 37.5mm, 31.5mm, 26.5mm, 19mm, 13.2mm, 9.5mm, 4.75mm, 2.36mm, 2.0mm, 0.6mm, 0.425mm, 0.3mm, 0.15mm, 0.075mm에 해당한다.

<표 4> 20mm 표층의 개선 및 추가

구 분		기 준	개 선	기 준	개 선	추 가
		밀입도	밀입도	밀입도	밀입도	내유동성
호칭치수(mm)		20	20 ¹⁾	20F	20F ²⁾	20R ³⁾
통과 중량 백분율 (%)	25	100	100	100	100	100
	20	95~100	90~100	95~100	95~100	90~100
	13	75~90	72~90	75~95	75~90	69~84
	10	-	56~80	-	67~84	56~74
	5	45~65	35~65	52~72	45~65	35~55
	2.5	35~50	23~49	40~60	35~50	23~38
	0.6	18~30	10~28	25~45	18~30	10~23
	0.3	10~21	5~19	16~33	10~21	5~16
	0.15	6~16	3~13	8~21	6~16	3~12
	0.075	4~8	2~8	6~11	4~8	2~10

[주] 1) 밀입도 20의 기호는 WC-3로 나타낸다.

2) 밀입도 20F의 기호는 WC-4로 나타낸다.

3) 내유동성 20R의 기호는 WC-5로 나타낸다.

4) 이외의 입도기준은 KS F 2349(가열 혼합·가열 포설 역청 포장용 혼합물)의 규정에 따른다.

<표 5> 13mm 표층의 개선 및 추가

구 분		기 준	개 선	기 준	개 선	추 가
		밀입도	밀입도	밀입도	밀입도	내유동성
호칭치수(mm)		13	13 ¹⁾	13F	13F ²⁾	13R ³⁾
통과 중량 백분율 (%)	25	-	-	-	-	-
	20	100	100	100	100	100
	13	95~100	90~100	95~100	95~100	90~100
	10	-	76~90	-	84~92	73~90
	5	55~70	44~74	52~72	55~70	40~60
	2.5	35~50	28~58	40~60	35~50	25~40
	0.6	18~30	11~32	25~45	18~30	11~22
	0.3	10~21	5~21	16~33	10~21	7~16
	0.15	3~15	3~15	8~21	6~16	4~12
	0.075	4~8	2~10	6~11	4~8	3~9

[주] 1) 밀입도 13의 기호는 WC-1으로 나타낸다.

2) 밀입도 13F의 기호는 WC-2으로 나타낸다.

3) 내유동성 13R의 기호는 WC-6으로 나타낸다.

4) 이외의 입도기준은 KS F 2349(가열 혼합·가열 포설 역청 포장용 혼합물)의 규정에 따른다.

- 소성변형의 발생이 우려되는 구간에 대해 일반 밀입도 아스팔트 혼합물 시방 기준을 이용하여 소성변형에 대한 저항성이 높은 아스팔트 혼합물을 생산하기 위해서는 <표 5>에 나타낸 SUPERPAVE에서 제안한 제한구역(Restricted Zone)을 아래쪽으로 피해가도록 배합설계시 합성입도를 결정한다. 이때 주의할 점은 자연모래는 사용하지 않으며 입도가 거칠어지기 때문에 채움재의 사용을 일반 밀입도 아스팔트 혼합물에 비하여 약 2% 정도를 증가시켜주어야 하며 아스팔트 함량 결정시에는 공극률이 약 3~3.5% 사이가 되도록 결정한다.

<표 5> SUPERPAVE에서 제안한 제한구역(Restricted Zone)

골재최대치수 체크기	40mm		25mm		20mm		13mm	
	하한	상한	하한	상한	하한	상한	하한	상한
4.75mm(No.5)	34.7	34.7	39.5	39.5	-	-	-	-
2.36mm(No.8)	23.3	27.3	26.8	30.8	34.6	34.6	39.1	39.1
1.18mm(No.16)	15.5	21.5	18.1	24.1	22.3	28.3	25.6	31.6
600 μ m(No.30)	11.7	15.7	13.6	17.6	16.7	20.7	19.1	23.1
300 μ m(No.50)	10.0	10.0	11.4	11.4	13.7	13.7	15.5	15.5

3) 아스팔트 혼합물의 배합설계

- 마샬 배합설계시 아스팔트 혼합물의 다짐온도는 최적아스팔트 함량의 결정하는데 가장 중요한 요소인 공극률에 큰 영향을 미치기 때문에 <표 6>에 나타낸 아스팔트 혼합물의 혼합온도와 다짐온도를 반드시 준수하여 공시체를 제작한다.

<표 6> 마샬공시체 제작시 아스팔트 혼합물의 혼합온도와 다짐온도

혼합물 종류	다짐온도 (℃)	혼합온도 (℃)
일반 (침입도 60-80)	140 $\pm$ 2	150 $\pm$ 2

- 마샬공시체 제작시 골재와 아스팔트 바인더 및 아스팔트 혼합물의 가열시 사용하는 고온 건조로는 건조로 내부 위치에 따른 온도 변화가 적은 순환 팬이 장착된 강제 송풍식 건조로를 사용하며, 건조로 내부에 직접 각 골재나 혼합물의 온도측정이 가능하도록 건조로 내부 온도계를 설치하여 사용한다.

- 아스팔트 혼합물의 배합설계시 사용하는 이론최대밀도는 KS F 2366(“역청포장 혼합물의 이론적 최대비중 및 밀도 시험방법”)의 방법을 사용하여 시험으로 직접 구한 유효 혼합골재 비중을 사용하여 아스팔트 함량별 이론최대밀도 값을 계산하여 사용한다. 유효 혼합골재 비중 적용시 각 골재의 비중시험 결과로부터 겉보기 비중을 사용하여 계산한 혼합골재비중과 표면건조겉보기비중을 적용하여 계산한 혼합골재비중 사이에 KS F 2366 시험으로 측정하여 구한 유효 혼합골재 비중 값이 존재하는 지를 반드시 확인하여 시험의 정확성을 확인한 후 이 값을 사용한다.

<표 7> 이론최대밀도 계산시 서로 다른 비중적용시의 물성치의 차이

이론최대밀도 계산에 사용된 혼합골재 비중		혼 합 골 재 비 중				골재의 평 균 흡수율 (%)	골재의 아스팔트 흡수율 (%)	아스팔트함량 4.5%			공극률 4%일때 아스팔트 함량(%)
		표 면 겉보기 (bulk)	겉보기 (appa- rent)	평 균 (mean)	유효 (effec- tive)			공극률 (%)	골 재 간극률 VMA (%)	포화도 (%)	
국내 방법	겉보기비중 사용	2.609	2.725	2.667	2.683	1.30	평가안됨	5.0	15.5	67.8	4.65
	평균비중 사용						평가안됨	3.2	13.7	77	4.1
	유효비중 사용						평가안됨	3.7	14.2	74.2	4.24
AI 방법	유효비중 사용						1.08	3.7	11.8	68.9	4.24

- 중교통 노선이나 소성변형의 우려가 있는 노선에 적용하는 표층과 기층용 아스팔트 혼합물은 배합설계시 반드시 마샬타격회수 75회를 적용하여 결정한 최적 아스팔트 함량을 적용하여 사용한다.
- 배합설계 기준은 최근의 교통여건을 고려하여 소성변형과 균열이 공용후 거의 동시에 생길 수 있는 범위로 경험적으로 설정하였다. <표 8>~<표 10>은 표층과 기층용 아스팔트 혼합물의 내구성 향상을 위하여 아스팔트 함량을 합리적으로 결정할 수 있는 기준이다.

<표 8> 개선된 표층용 아스팔트 혼합물의 배합설계 기준

항 목	WC - 1~4	WC - 5, 6 (내유동성 입도)
안 정 도 (kg)	500(750) 이상 5000N(7350N)	600 이상 5880N
공 극 률 (%)	3~6	3~5
포 화 도 (%)	65~80	70~85
흐 림 값 (1/100cm)	20~40	15~40
골재 간극률(VMA) (%)	<표 10> 참조	
다짐회수 (회)	양면 50(75)회	양면 75회

※ ()안의 숫자는 유동에 의한 소성변형이 우려되는 포장에 적용한다.

<표 9> 개선된 가열 아스팔트 혼합물의 기층의 마샬 배합설계 기준

항 목	기 준 값
안 정 도 (kg)	350(500) 이상 3500N(5000N)
흐 림 값 (1/100cm)	10~40
공 극 률 (%)	4~6
포 화 도 (%)	65~75
골재 간극률 (%)	<표 10> 참조
다짐회수 (회)	양면 50(75)회

※ ()안의 숫자는 유동에 의한 소성변형이 우려되는 포장에 적용한다.

<표 10> 최소 골재 간극률(VMA) 기준

골재최대치수(mm)	설 계 공 극 률 (%)			
	3.0	4.0	5.0	6.0
13	13.0	14.0	15.0	16.0
20	12.0	13.0	14.0	15.0
25	11.0	12.0	13.0	14.0
32	10.5	11.5	12.5	13.5
40	10.0	11.0	12.0	13.0

- 아스팔트 혼합물의 배합설계시 콜드빈 골재에 대해서는 예비 배합설계를 통하여 콜드빈의 투입비를 결정하고, 예비배합설계에서 결정된 콜드빈 투입비 대로 골재를 드라이어로 투입하여 핫스크린을 거쳐 각 핫빈에 저장된 골재를 샘플링하여 본 배합설계를 실시한다.

4) 아스콘 플랜트 품질관리 주안점 및 장비 개선

- 긴급 보수에 해당하지 않는 모든 아스팔트 혼합물에 대하여 현장배합설계(Job Mix Formula ; JMF)을 반드시 실시하여 실제 플랜트 생산 혼합물의 품질을 미리 확인하고 현장배합 입도와 아스팔트 함량 및 공극률 등의 품질기준을 결정한 후에 시공에 임한다.
- 아스팔트 혼합물의 현장 배합 허용 오차는 최종적으로 결정된 아스팔트 함량을 사용하여 플랜트에서 생산된 혼합물에 대한 추출시험 결과로 나온 추출입도나 본 배합설계에서 결정된 핫빈(Hot Bin) 배합비를 합성한 입도곡선 중 한가지로 결정된 입도곡선에 대하여 적용한다.
- 현장의 아스콘플랜트의 콜드빈과 핫빈의 입도관리는 일 3회 이상 지속적으로 행하여 입도 변동 상황을 점검하여야 한다. 아스팔트 혼합물의 내구성에 영향을 미칠 정도의 입도변동 발생시에는 원 배합설계 상의 합성입도와 동일하게 다시 입도합성을 실시한 후 콜드빈 투입비를 다시 결정하고 핫빈의 배합비 결정을 위한 현장배합을 다시 실시한다.
- 아스팔트혼합물의 현장배합 이전에 반드시 혼합물의 품질관리에 가장 큰 영향을 미치는 요소중의 하나인 오버플로우(Overflow) 문제 발생을 최소로 할 수 있는 아스팔트포장의 소성변형 저감을 위한 지침(국토해양부, 2005.1)의 【부록1】 “오버플로우를 고려한 콜드빈의 유출량 시험”을 반드시 실시한다.

5) 생산 및 시공중 품질관리

- 아스팔트 혼합물의 품질관리를 위하여 <표 11>에 규정된 품질규격 시험을 반드시 실시한다.

아스팔트 혼합물의 생산과 시공시 점검사항은 다음과 같다.

- ① 콜드빈 골재에 대한 편평 및 세장석 함유량 시험은 정기적으로 실시하며, 육안 관측으로 변화가 의심될 시나 크러셔 장비의 수리나 스크린 교체시에 실시한다.
- ② 핫빈 골재를 정기적으로 채취하여 체분석 시험을 실시하여 각 빈별 입도변화를 검사하고 변동시 핫빈 별 배합비를 조정하며, 입도의 변동이 발생할 만한 사전 발생 시에도 이와 같이 시행한다.

- ③ 정기적으로 아스팔트 추출시험을 통한 아스팔트 함량을 검사한다.
- ④ 시공후 현장코아 채취를 통한 현장다짐도의 검사를 철저히 한다. 이를 위해서 감독원은 품질관리시험표를 만들어 각각의 항목에 대해 전 시공 공정에 대하여 품질변화를 살펴볼 수 있는 차트를 만들어 관리하고, 개별적인 목표치에서 일정한 경향을 보이며 오차를 보이는 항목에 대해서는 그 오차원인을 분석하여 수정한다.

<표 11> 품질규격시험 항목

공 종	재 료 명		규격시험항목	참조 규격
기 층 표 층	쇄 석		편평 및 세장편 함유량	KS F 2575
			입 도	KS F 2502
	아스팔트	포장용 석유아스팔트	물 리 성 상	KS F 2201
	가열 아스팔트 혼합물		마 살 물 성 치	KS F 2337

6) 아스팔트 포장 시공시 문제점 개선

- 시공시 시방에 규정된 아스팔트 포장의 적정한 다짐도 달성을 위하여 반드시 시험 시공을 통하여 로울러의 다짐에너지, 다짐회수 및 아스팔트 혼합물의 적정 다짐온도 등을 확인하여 표준 시공기준을 설정한 후 본 시공에 임한다.
- 아스팔트 포장의 시공시 공용성에 가장 큰 영향을 미치는 요소가 다짐도 이기 때문에 적정한 다짐도의 달성을 위하여 방사선 등을 이용한 비파괴 시험장비를 적극적으로 도입하여 다짐이 진행되는 동안 실시간으로 다짐도를 확인하여 관리하는 방법을 고려한다.
- 아스팔트 혼합물의 공용성 향상을 위해서 현장 플랜트에서 생산된 혼합물에 대한 검사를 철저히 행하고 시공시 다짐온도와 다짐도에 대한 즉각적인 평가를 통하여 시공불량의 원인을 분석한 뒤 신속한 조치를 취하여야 한다. 불량 시공된 아스팔트 혼합물의 경우 불량원인을 제공한 주체가 아스팔트 플랜트인지 시공사인지 책임소재를 명확히 함으로써 고품질의 아스팔트 혼합물을 시공할 수 있다. 불량 시공된 아스팔트 혼합물에 대해서는 즉각적인 하자 보수 조치를 취한다.

7) 도로특성 및 기존 소성변형 발생부에 대한 아스팔트 혼합물의 적용방안

- 아스팔트 콘크리트 포장의 온도 상승에 기인하여 발생하는 유동에 의한 소성변형 영향 깊이는 표면에서 15cm를 적용하는 것으로 한다. 따라서, 상습적으로 소성변형이 발생하는 장소의 보수는 최소 10~15cm 이상을 절삭하고 2개층 이상으로 시공하는 것을 원칙으로 한다.
- 소성변형이 상습적으로 발생하는 지역에 대해 보수 방법과 소성변형의 우려가 높은 구간의 신설 아스팔트 포장구간의 아스팔트 혼합물 적용방안은 <표 12>를 적용한다.

<표 12> 신설 및 보수시 아스팔트 혼합물 적용방안

구분 층구분	절삭재포장			신설		
	혼합물 종류	층두께 (cm)	비고	혼합물 종류	층두께 (cm)	비고
표층	20mm 일반 밀입도 아스팔트 혼합물 13mm SMA혼합물 개질아스팔트 혼합물	4~5	심각한 상습소성변형 발생지역일 경우 PG 76-22 이상의 개질아스팔트 바인더 적용(SMA도 동일)	20mm 일반혼합물 13mm SMA혼합물 개질아스팔트 혼합물	5	중교통 노선일 경우 PG 76-22 이상의 개질 또는 SMA 혼합물 적용(개질 SMA 적용 검토)
상부기층 (중간층)	WC-5(20mm 내유동성입도) BB-4(내유동성 25mm 기층)	5~10	아스팔트함량 5% 이하 적용	WC-5(20mm 내유동성입도) BB-4(내유동성 25mm 기층)	5~10	중교통 노선일 경우 배합설계시 타격 회수 75회 적용
하부기층	기존상태 유지			BB-1, BB-2, BB-3, BB-4	종류에 따라 7~10cm 이상	장기적인 공용성 측면에서 골재최대치수 작을수록 유리

※ 기본적으로 아스팔트 포장 두께 설계시 아스팔트 포장단면은 표층, 기층, 보조기층, 동상방지층, 노상으로 구성된다. 그러므로 중간층은 본래 구조적인 의미로 사용되는 것이 아니라 표층과 기층의 중간에 위치하는 층이라는 기능적인 의미를 가진다. 이러한 중간층의 필요성은 상대적으로 저급한 기층을 사용할 경우 기층의 파손에 기인한 표층의 조기파손을 방지하기 위하여 설치한다. 예를 들면, 기층을 BB-1(골재최대치수 40mm)이나 BB-2(골재최대치수 30mm)를 사용할 경우 표층 하면의 보호를 위하여 골재최대치수 20mm 또는 25mm의 가열아스팔트 혼합물을 사용하는 것이 일반적이다. 그러므로 기층에 골재최대치수 25mm의 가열아스팔트 혼합물을 사용할 시는 중간층이 없게 된다. 이러한 중간층은 실제로 기층을 상부, 중간, 하부로 나눈다면 상부 기층에 해당되는 의미이다.

16. 재생 포장

가. 개요

노후시설물 증가에 따라 건설폐기물 발생량이 지속적으로 증가하고 있으며 이를 녹색성장을 위한 중요한 자원으로 활용하기 위해 효율적으로 재활용하는 것이 필요하다.

본 내용은 [건설폐기물의 재활용촉진에 관한 법률] 및 [순환골재 등 의무사용건설공사의 순환골재·순환골재 재활용제품 사용용도 및 의무사용량에 관한 고시] 등에 따라, 2013년부터 도로 보조기층의 25% 이상을 순환골재로 활용해야 하며, 아스팔트콘크리트 포장의 20% 이상을 재생아스팔트 혼합물을 적용해야 하며, 이에 따라 중요 사항을 발췌하여 수록 하였으며, 상세한 내용은 [건설폐기물의 재활용촉진에 관한 법률]에 따른 [순환골재 품질 기준, 국토해양부, 2009] 및 [건설폐자재 재활용 도로 포장 지침, 국토해양부, 2005]에 따른다.

나. 보조기층

- 1) 보조기층은 노상 위에 놓이는 층으로 상부에 서 전달되는 교통하중을 분산시켜 노상에 전달 하는 역할을 담당하여 노상의 허용지지력 이하가 되도록 충분한 강도와 두께를 갖는 내구성 좋은 재료를 사용하여 다져야 한다.

본 기준을 적용할 경우에는 순환골재 사용에 따른 안정성, 환경관련 규정의 적합 여부 등 현장조건에 대해서 충분한 조사를 실시한 후 적용해야 한다.

포장구조 계산시 보조기층용 상대 강도 계수값은 국토해양부에서 제정한 기준값을 적용한다.

다. 아스팔트 콘크리트

아스팔트 콘크리트 재활용 방법은 모든 포장층에 사용하는 플랜트 재생 가열 아스팔트 혼합물, 표층에 사용하는 현장 가열 표층 재생 아스팔트 포장, 기층에 사용하는 플랜트 재생 상온 아스팔트 혼합물 등으로 구분된다.

1) 플랜트 재생 가열 아스팔트 혼합물

플랜트 재생 아스팔트 혼합물은 재생설비가 있는 아스팔트 플랜트에서 아스팔트 콘크리트용 순환골재 또는 아스팔트 콘크리트 발생재를 가공하여 재생아스팔트 혼합물을 제조하는 방법으로, 아스팔트 콘크리트 도로의 표층, 중간층, 아스팔트 혼합물 기층의 재생 아스팔트 혼합물에 적용한다.

① 사용재료 종류 및 기준

재생 아스팔트 혼합물을 생산하기 위한 재료는 아스팔트 콘크리트용 순환골재와 천연골재, 채움재, 아스팔트 등이며, 재생첨가제가 사용될 수 있다.

아스팔트는 침입도 등급 80-100인 재료를 사용하며, 천연골재는 중간층 및 표층에 사용시 아래의 표 ‘천연골재 등급의 기준 및 적용범위’ 내용에 적합하여야 한다. 아스팔트 콘크리트용 순환골재는 [순환골재 품질기준, 국토해양부, 2009]에 따르며, 품질기준은 구아스팔트량 3.8% 이상, 구아스팔트 침입도 20이하, 췌기시험 손실량 5% 이하, 유기이물질 체적기준 1% 이하, 무기이물질 질량기준 1% 이하 등이다. 순환골재의 최대 사용비율은 기층용은 최대 50%, 표층용은 최대 30% 이다.

아스팔트 콘크리트용 순환골재는 골재에 아스팔트가 도포된 형상으로 이루어져 있으며 가열될 경우 아스팔트의 점성이 약해져 아스팔트와 골재가 분리된 연한상태가 된다. 따라서, 아스팔트 콘크리트용 순환골재의 입도(겉보기 입도)는 재생가열 아스팔트 혼합물의 품질과 큰 연관성이 없으며, 위의 품질규정을 참고하여 재생장비에 사용가능한 최대 골재 크기나 가열시 간 등을 고려하여 최대 골재크기 및 입도관리 범위를 정하는 것이 좋다. 플랜트 재생 아스팔트 혼합물용 아스팔트 콘크리트용 순환골재는 품질의 안정화와 생산되는 혼합물에 균일한 입도의 아스팔트 콘크리트용 순환골재가 재료분리 없이 적정 비율로 투입될 수 있게 분급해야 한다. 일반적으로 20~3mm, 13mm 이하의 2종 또는 13mm 이하의 1종으로 사용한다.

천연골재 등급의 기준 및 적용범위

등	급	기	준	적	용	범	위
1등급		편장석률 10% 이하		· 4차로 이상의 도로(신설 및 덧씌우기) · 중차량 통행이 빈번한 도로 · 발주처에서 중요하다고 인정하는 도로			
2등급		편장석률 20% 이하		· 2차로 이하의 일반국도 · 발주처에서 중요하다고 인정하는 도로			
3등급		편장석률 30% 이하		· 2차로 이하의 지방도, 군도, 1등급 및 2등급에 해당되지 않는 도로 등			

② 재생 아스팔트 혼합물 종류 및 품질 기준

재생 아스팔트 혼합물은 표층용, 중간층용, 기층용 등 신규재료를 사용한 아스팔트 혼합물과 동일한 종류로 생산 및 적용할 수 있으며, 골재 합성입도 및 품질기준도 신규 아스팔트 혼합물의 품질기준을 모두 만족하여야 한다. 또한, 생산된 재생 아스팔트 혼합물에서 추출한 아스팔트의 침입도는 25℃에서 시험하여 40 이상이어야 한다.

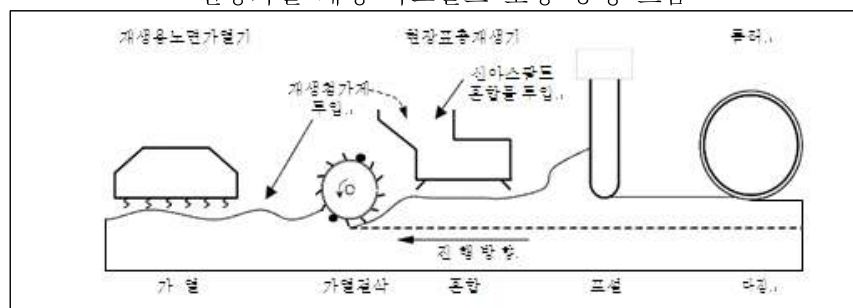
2) 현장가열 표층 재생 아스팔트 포장

현장가열 표층 재생 아스팔트 포장은 현장가열 표층 재생장비를 이용하여 도로 위에서 주행차선 방향으로 전진하며, 노후된 아스팔트 콘크리트 표층을 가열절삭 방법으로 걷어내고 신재료와 혼합한 후 다시 포설 및 다짐하는 방법으로, 아스팔트 콘크리트 도로 표층의 재포장에 적용한다.

현장가열 표층 재생 아스팔트 포장에서 사용되는 아스팔트 콘크리트용 순환골재는 일반적으로 노면 예열기를 이용하여 노후된 포장표면을 고압의 송풍 가열버너로 예열시킨 후, 1차 및 2차 가열 및 굴삭장비를 이용하여 절삭하면서 발생되며, 이후 포장의 중심부로 모아지거나 히터뱅크로 운반되어진다.

아스팔트 콘크리트용 순환골재는 40mm 이하로 절삭되어야 하며, 구재 아스팔트 침입도는 20 이상이어야 한다.

현장가열 재생 아스팔트 포장 공정 흐름



17. 보도 포장

가. 개요

보도, 자전거 보행자 전용도로, 보행자 전용도로, 공원 내 도로, 광장 등 주로 보행자용으로 쓰이는 도로 및 광장을 보행자계 도로라 하고, 여기에 포설되는 포장을 보도포장이라 한다.

보도 포장은 교통약자를 포함한 보행자의 통행 안전성과 쾌적성을 보장할 수 있는 구조적 기능을 갖추어야 한다. 또한, 보도 포장은 내구성, 미끄럼 저항성, 평탄성, 투배수성 등의 기본적 기능을 갖추어야 하며, 지역 환경과 조화 되는 형식이 선정되도록 한다. 보도포장과 관련된 세부 내용은 [보도 설치 및 관리지침, 국토해양부, 2011]을 참조한다.

나. 보도포장의 분류

보도 포장은 적용하는 장소에 따라 일반 구간, 교량 구간, 지하도 및 기타 구간으로 구분할 수 있다. 대표적인 보도 포장의 구분은 아래와 같이 최대 적재량 4톤 이하의 관리용 차량의 통행 여부에 따라 분류하며, 적용 장소에 맞게 일반부와 교량부 및 특정 장소로 나누어 진다.

- 구분 I : 보행자, 자전거의 교통에 쓰이는 보도, 자전거도
- 구분 II : 보행자나 자전거 이외에 공원이나 상점가 등에서 최대 적재량 4톤 이하의 관리용 차량이나 한정된 일반 차량이 통행 하는 보도

(1) 일반 구간

일반 구간의 포장 구성은 일반적으로 표층, 기층(보조기층), 노상으로 구분하며, 표층 재료의 종류에 따라 층 구성을 달리한다. 표층 하부의 기층 및 보조기층은 노상의 조건을 고려하여 일반적으로 10~15cm의 입상재료를 사용 한다.

투수성 포장은 강우시 보행자의 안전성과 환경보전의 관점에서 노상까지 우수를 침투시 키는 구조이다. 투수성 포장을 적용하는 경우에는 침투수에 의해 아스팔트와 골재의 박리 및 파괴, 기층부의 지지력 저하, 동결기 동상 등이 발생할 수 있으므로 배수시설과 병행하여 설계할 필요가 있다.

(2) 교량 구간

교량 구간의 보도 포장 재료는 아스팔트 혼합물, 다양한 블록, 수지게 결합재료 등이 이용된다. 육교나 교량 내 보도 포장은 아스팔트 혼합물, 블록, 경관을 고려한 착색 포장 재료가 이용된다.

교량 구간의 보도 포장은 상판의 내구성 확보를 위해 방수성을 확보하는 것이 중요하다. 물의 침입이 예상되는 포장 재료를 이용하는 경우에는 방수층의 설치 등 필요한 조치를 취한다. 방수층의 설계 및 시공은 [도로포장 설계 및 시공 지침]을 참고한다.

(3) 지하도 및 기타 구간

지하도의 포장 등 특정 목적이나 특정 장소에 시공되는 포장은 일반적인 구조, 표층재료의 선정, 배수구조 및 시인성(視認性) 등을 검토한다.

다. 포장 공법 및 재료

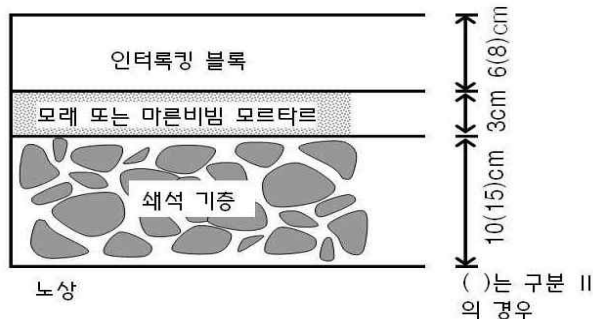
보도 포장은 심미적인 측면을 고려하고, 시공성, 내구성, 경제성 등을 충분히 검토하여 결정한다. 보도 포장을 포장 구조 및 사용 재료 에 따라 분류하면 다음 표와 같다.

<포장 구조 및 사용 재료에 따른 분류>

포장 구조	표층에 의한 분류	사용 재료
블록계 포장	인터록킹 블록 포장	인터록킹 블록
	콘크리트 평판 포장	콘크리트 평판
	아스팔트 블록 포장	아스팔트 블록
	천연석 포장	천연석 블록
아스팔트 혼합물 포장	가열 아스팔트 혼합물	아스팔트 혼합물(세립도, 밀입도)
	착색 가열 아스팔트 포장	아스팔트, 안료, 착색골재
	투수성 포장	개립도 아스팔트 혼합물
수지계 혼합물 포장	유색 수지계 포장	석유수지, 착색골재, 안료
	합성수지 혼합물 포장	에폭시수지, 자연석, 세라믹스
콘크리트 포장	콘크리트 포장	시멘트 콘크리트, 투수 시멘트 콘크리트
타일 등 미장재 포장	타일 포장	석기질 타일, 자기질 타일
	천연석 포장	천연 석재
기타 포장	상온 도포식 포장	에폭시 수지, 아크릴 수지
	거푸집식 칼라 포장	콘크리트, 안료, 아크릴 수지, 천연 골재
	탄력성 포장	고무, 수지
	슬러리실 포장	착색 슬러리실 혼합물
	황토 포장	황토, 자연토, 마사토 등

1) 블록계에 의한 포장

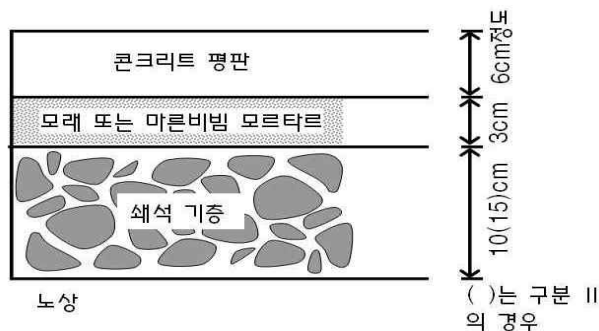
- ① 인터록킹 블록(Interlocking Block)에 의한 포장 인터록킹 블록 포장은 기층 위에 쿠션용 모래층을 설치하고 그 위에 줄눈 모래를 이용하여 인터록킹 블록의 상호 맞물림을 양호하게 한다.



<그림> 인터록킹 블록에 의한 포장 구성

② 콘크리트 평판(平板)에 의한 포장

콘크리트 평판 포장은 기층 위에 안정층(모래 층)을 설치하고 그 위에 콘크리트 평판을 설치 하여 표층으로 하는 것이다.

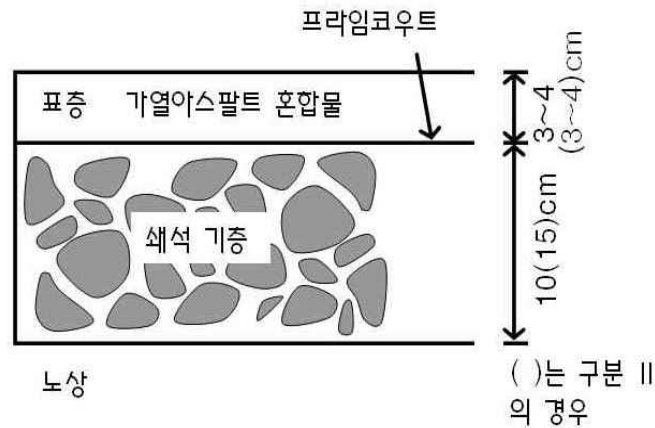


<그림> 콘크리트 평판에 의한 포장 구성

2) 아스팔트 혼합물에 의한 포장

① 가열 아스팔트 혼합물 포장

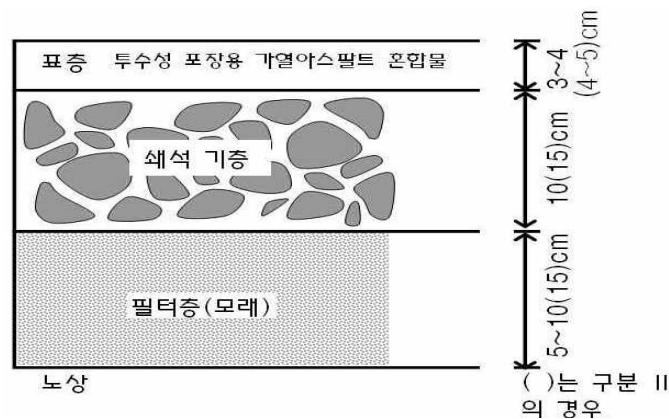
가열 아스팔트 혼합물 포장은 노상 위에 입상재료를 사용하여 두께 10cm 정도의 기층을 설치하고 그 위에 가열 아스팔트 혼합물을 이용한 두께 3~4cm의 표층을 설치하는 것이다.



<그림> 일반 아스팔트 혼합물의 구성

② 투수성 포장

투수성 포장은 빗물의 지중 환원 및 표면 유출량감소, 미끄럼 저항의 유지와 보행성 및 주행성의 확보, 배수시설의 부담 경감 등의 장점을 가지고 있다.



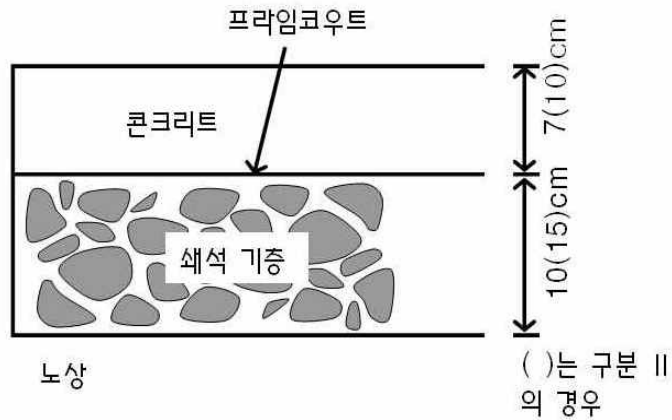
<그림> 투수성 포장의 구성

3) 수지계 혼합물에 의한 포장

수지계 혼합물 포장은 수지계 결합재료와 착색 안료 등을 표층으로 이용하며 경관을 배려한 착색포장으로 적용하는 경우가 있다. 또한 교량부에는 아크릴 수지나 우레탄 수지, 에폭시 수지 등을 이용한 혼합물을 강상판 위에 직접 시공하는 경우도 있다.

4) 콘크리트 포장

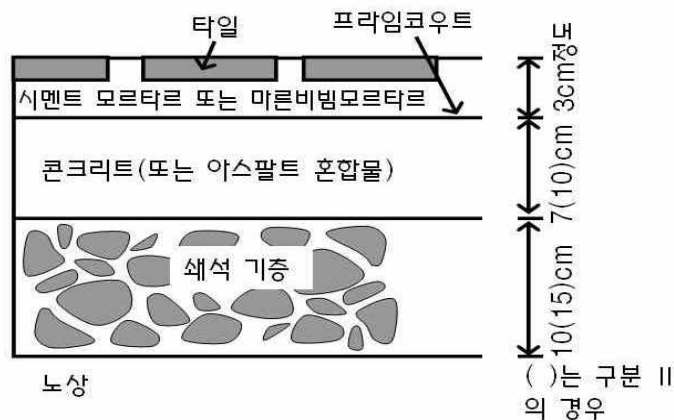
콘크리트 포장은 일반적으로 슬래브 두께를 7cm 정도 (관리용 차량이나 한정된 일반 차량이 통행할 경우에는 10cm 정도)로 하고 기층 위에는 아스팔트 유제를 살포하거나 비닐 시트(sheet)를 덮는다.



<그림> 콘크리트 계에 의한 포장 구성

5) 타일 등 미장재에 의한 포장

콘크리트 포장 위에 3cm 정도의 시멘트 모르타르를 이용하여 타일 등을 부착한 형태의 포장으로서, 지하도나 아케이드 등 직접 비에 맞지 않는 보도 또는 경관을 고려한 보도에 사용 한다.



<그림> 타일 등 미장재에 의한 포장 구성

6) 점자형 블록 포장

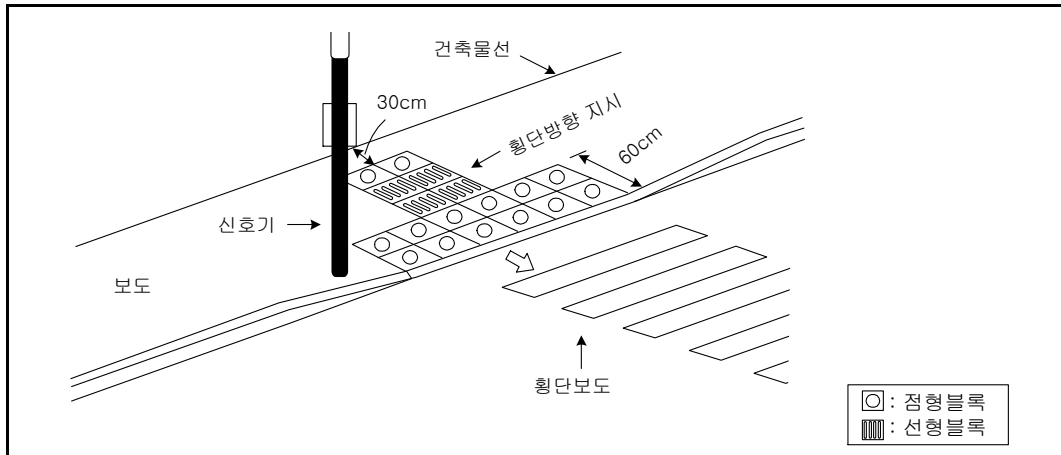
① 점형점자블록

- 점형블록은 위치 감지용으로 설치시 가로폭은 대상시설의 폭 만큼 설치한다.
예를 들어, 횡단보도의 폭만큼, 육교입구 폭만큼, 장애물의 폭만큼으로 설치한다.
- 점형블록의 세로폭은 보도의 폭 등을 감안하여 30~90cm 범위 안에서 설치하되, 60cm를 표준으로 설치한다.
- 점형블록이 방향 전환시 굴절점에 설치되는 경우는 선형블록의 2배의 폭으로 설치한다.
- 점형블록은 선형블록이 끝나는 지점을 마무리하는데 설치한다.

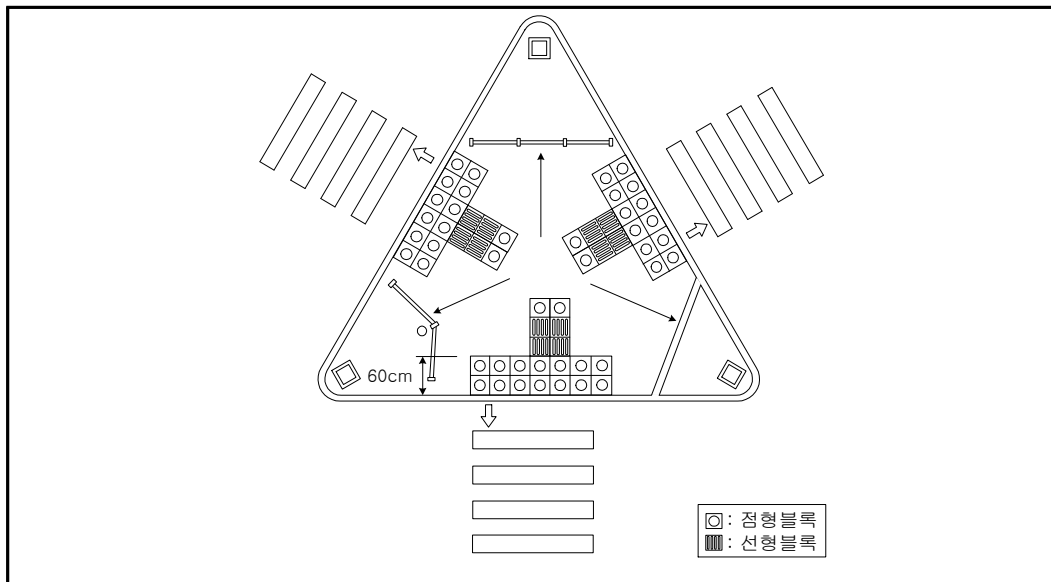
② 선형점자블록

- 선형블록은 시각장애인이 안전하고 장애물이 없는 도로를 따라 이동할 수 있도록 설치한다.
- 선형블록의 돌기가 보행자가 진행하는 방향과 평행하도록 설치한다.

- 선형블록은 점형블록과 연계할 때 또는 보도에서 방향을 유도할 때 중앙에 설치한다.
- 선형블록은 가능한 한 직선으로 설치하고 분기점을 최소화하도록 설치한다.
- 횡단보도, 안전지대, 교통섬, 지하도 입구, 육교 입구, 건축물 입구, 버스정류장 등에 선형블록을 설치할 때, 그 세로폭은 60cm의 폭으로 설치한다. 선형블록이 연속적인 직선 보행을 유도할 때는 30cm의 폭으로 설치할 수 있다.



점자블록의 설치 유형(횡단보도 설치의 기본형)



교통섬의 점자블록 설치방법

라. 품질관리

보도포장에 대한 품질관리는 해당 공사의 특별 시방서 또는 [도로 포장 설계 및 시공 지침]에 따른다.

마. 유지관리

보도가 제 기능을 항상 유지할 수 있도록 하기 위해서는 정기적으로 포장상태를 점검하고 유지관리를 해야 한다.

18. 자전거도로 포장

가. 개요

경제적이고 효율적인 자전거도로 포장 설계 및 시공을 위한 일반적인 기준을 정한 것으로서, 아스팔트 콘크리트 포장, 시멘트 콘크리트 포장, 기타 포장 설계 및 시공에 필요한 사항에 대하여 규정한다.

자전거포장과 관련된 세부 내용은 [자전거 이용시설 설치 및 관리지침, 국토해양부, 2010]을 참조한다.

우천 시 미끄러지기 쉬운 포장 노면은 안전상의 저해 요소로 작용하기 때문에 습윤한 상태에서도 급제동에 문제가 없을 정도의 미끄럼 저항성을 확보해야 한다. 주행자의 안전에 필요한 제동성을 만족하기 위하여 노면의 미끄럼 저항성이 BPN(British Pendulum Number) 기준으로 40 이상이 되도록 설계해야 한다. 자전거도로 포장의 두께설계는 차도의 일부를 사용하는 자전거전용차로와 차량통행이 예상되는 자전거도로의 경우는 도로설계편람 제7편의 도로 포장에 준하여 설계하며, 자전거보행자겸용도로의 경우는 자전거전용도로 설계 기준을 준용한다. 자전거도로 포장이 갖추어야 할 요구사항인 주행성, 시인성, 경관 및 주변 환경과의 조화에 대한 내용은 다음과 같다.

(1) 주행성

자전거도로 포장의 주행성 측면에서는 평탄성, 배수성, 미끄럼 저항성, 시인성, 등이 요구된다. 노면 요철이나 변형 또는 배수 불량으로 인해 강우 시 물이 고여 있으면 자전거 주행에 방해가 될 뿐 아니라 안전에도 위험요소가 될 수 있다.

(2) 시인성

자전거도로 포장은 필요한 구간에 대하여 표면의 색상, 노면표시 등을 활용하여 차도 및 보행자도로와의 구분이 필요하다. 또한 상행과 하행에 따른 구분을 명확히 하여 자전거이용자의 안전을 고려해야 하며, 특히 교차로 및 자전거보행자겸용도로 등에서 자전거이용자 및 보행자의 안전을 도모해야 한다.

(3) 경관 및 주변 환경과의 조화

자전거도로 포장은 이용자의 즐거움을 위해 노면의 재질, 주변 가로수나 상점 등과의 조화 등이 중요한 사항으로 고려될 필요가 있다.

나. 포장 형식 선정

자전거도로 포장의 목적은 자전거이용자에게 안전하고 편안한 주행을 제공하는 것을 기본으로 한다. 자전거도로 포장은 모든 기후조건에서 뛰어난 제동성, 내마모성, 평탄성을 갖고 있어야 하므로 주변 환경을 고려하여 설계해야 한다.

자전거도로 포장의 종류는 크게 아스팔트 콘크리트 포장, 시멘트 콘크리트포장이 있고, 기타 포장으로 아스팔트 및 시멘트 콘크리트 포장을 기반으로 포장 최상부층에 표면처리를 하여 주행성 및 마찰력을 증대시키는 표면처리포장과 흙에 첨가제 등을 사용하여 굳힌 흙 포장 등이 있다. 자전거도로 포장의 표층재료 및 사용재료별 분류는 아래 표와 같다.

자전거도로 포장의 종류

포장종류	표층재료에 의한 구분	사용재료
아스팔트 콘크리트 포장	가열 아스팔트 포장, 중온 아스팔트 포장, 개질 아스팔트 포장	아스팔트, 중온아스팔트, 개질 아스팔트, 천연골재, 순환골재, 안료 등
시멘트 콘크리트 포장	시멘트 콘크리트 포장, 건식배합 콘크리트포장	시멘트, 플라이애쉬, 혼화제, 천연골재, 순환골재, 안료 등
기타 포장	흙 포장, 표면처리 포장 등	흙, 쇄석, 경화형 혼합재, 규사, 무기질계 충전재, 유기질계 충전재, 탄성고무칩, 에폭 시수지, 아크릴 수지 등

자전거도로 포장의 형식은 표층재료에 따른 장단점과 주변 상황 및 경제성 등을 고려하여 선정한다.

19. 측도(부체도로) 포장

평면교차로가 자주 발생하게 되거나 농로 등 기존 부락을 연결하는 도로의 두절을 방지하고 주도로의 접근관리(access control)를 위해 측도를 설치한다.

또한, 기존 도로측면의 농지 진입을 위해 측도를 설치하고 통행을 제한하기도 한다. 측도 개설시 가급적 기존 도로의 폐도를 이용하도록 한다.

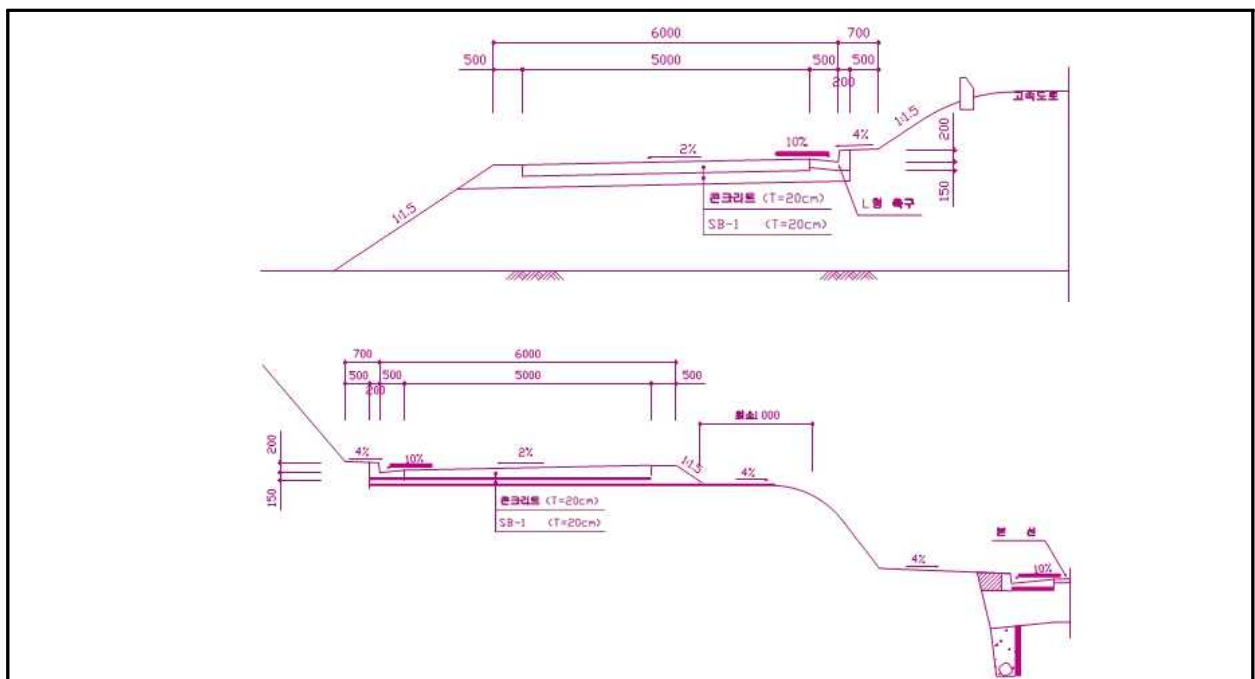
측도는 콘크리트 포장의 경우 일반적으로 줄눈간격은 5m로 한다. 또한 측도는 기능별로 등급이 다양하므로 이에 대한 고려 후 설계가 이루어져야 한다.

[주1] 측도가 본선 계획고 보다 상단에 위치한 경우 반드시 포장하는 것을 원칙으로 한다.

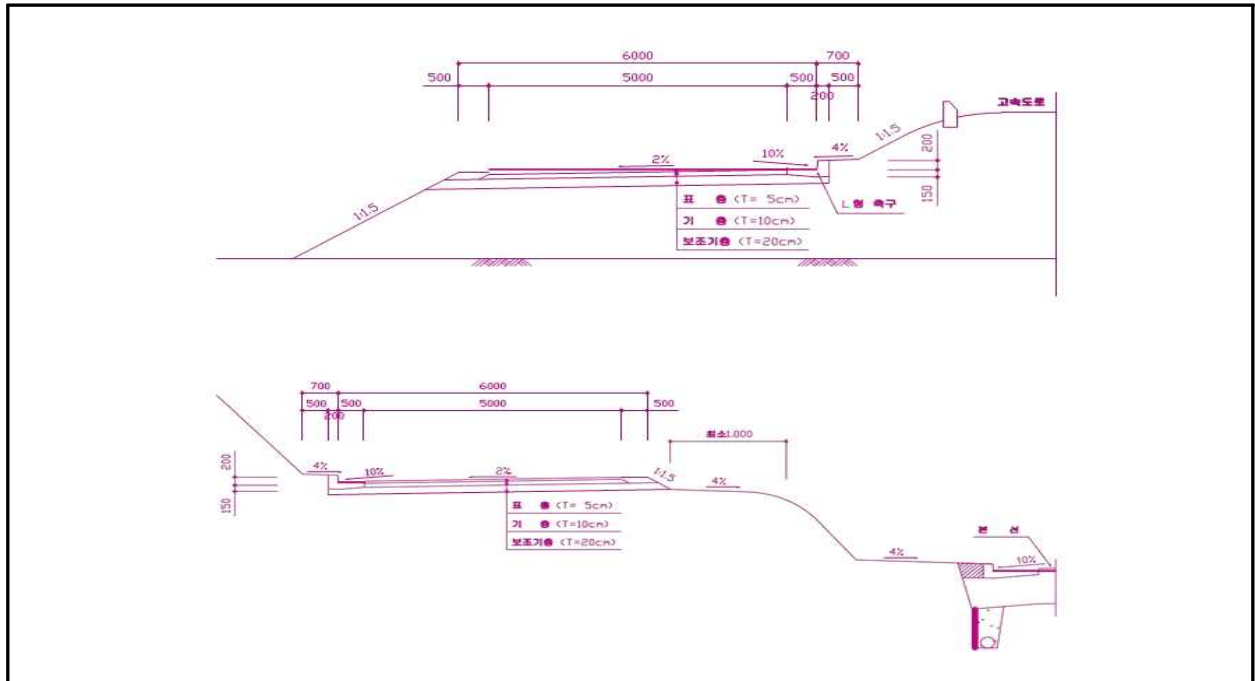
[주2] 측도의 포장형식은 접속도로 또는 현장 여건을 고려하여 선정한다.

[주3] 측도의 폭원은 5.0m를 기준으로 표준도를 작성하였고 접속도로 및 현장여건에 따라 변경 적용한다.

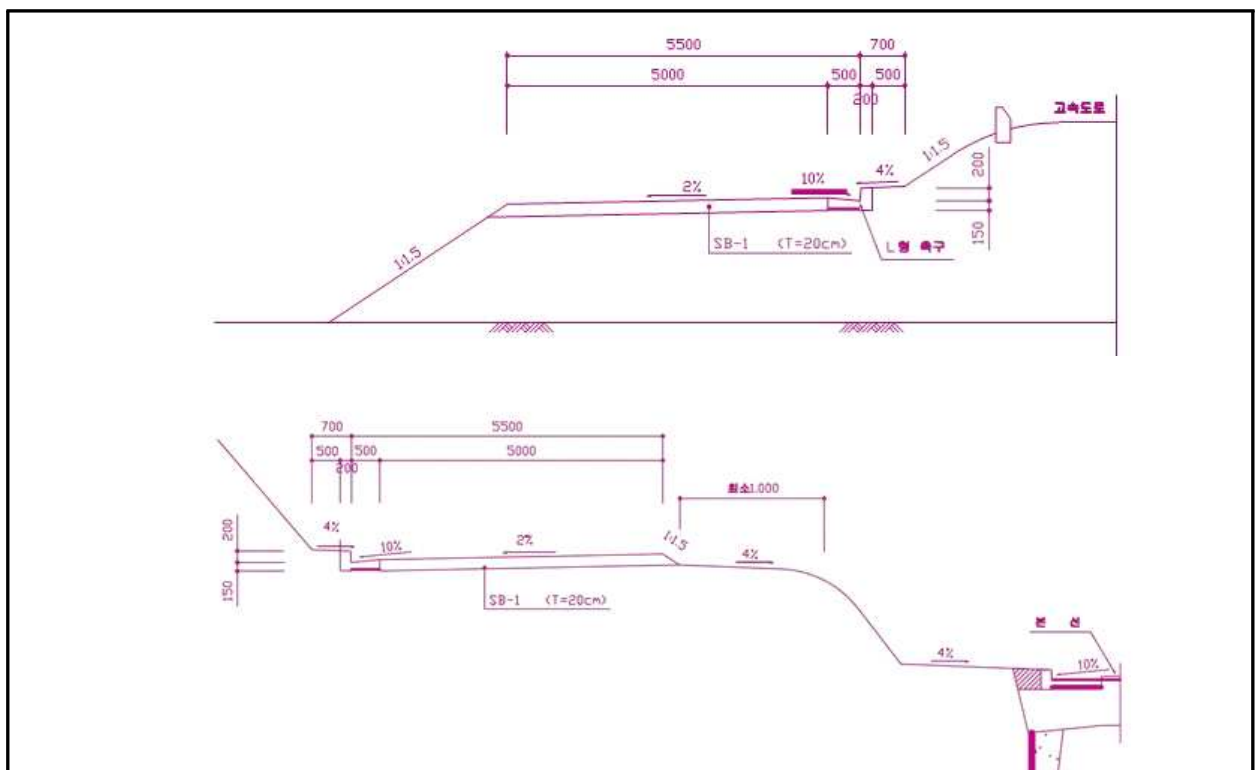
<측도 콘크리트 포장 설계 예>



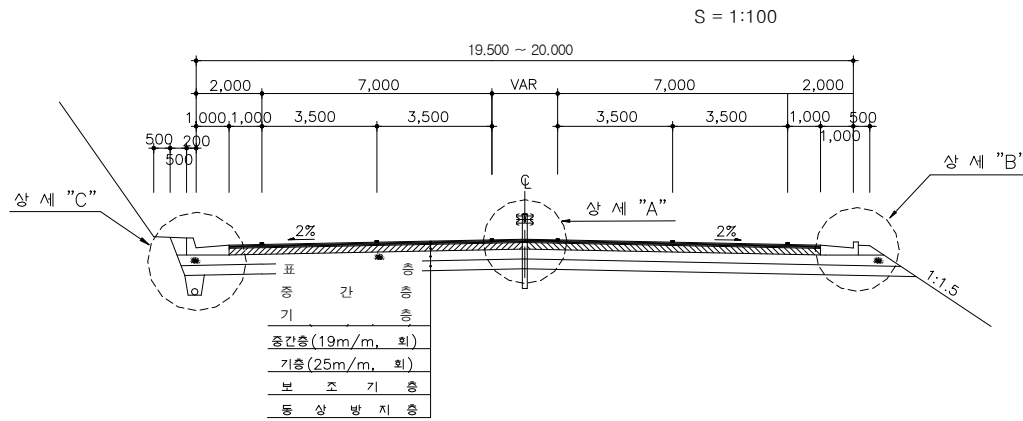
<측도 아스팔트 포장 설계 예>



<측도 골재다짐 포장 설계 예>

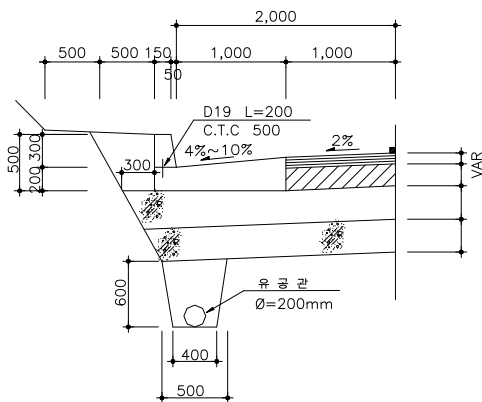


아스팔트 콘크리트 포장



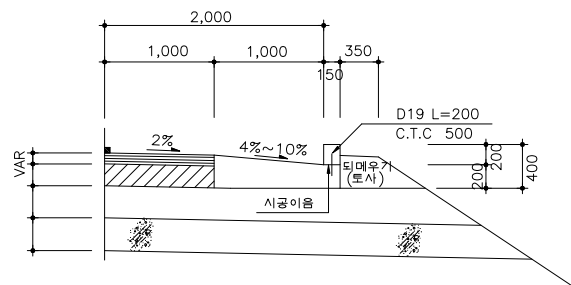
상세 "C"

S = 1 : 30



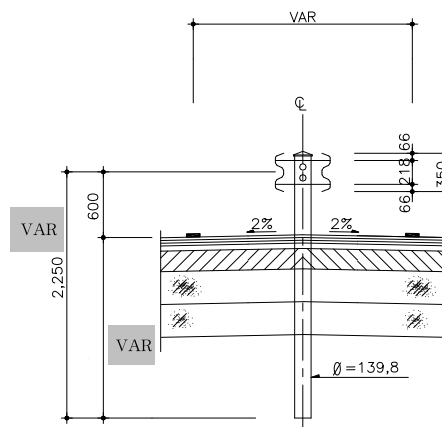
상세 "B"

S = 1 : 30

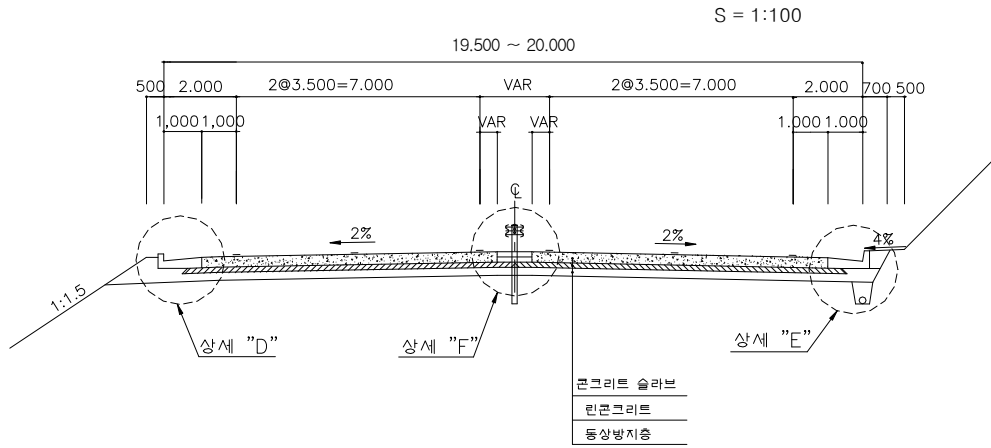


상세 "A"

(양면 가드레일) S = 1 : 30

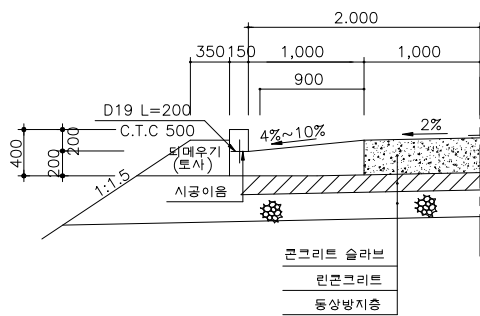


시멘트 콘크리트 포장



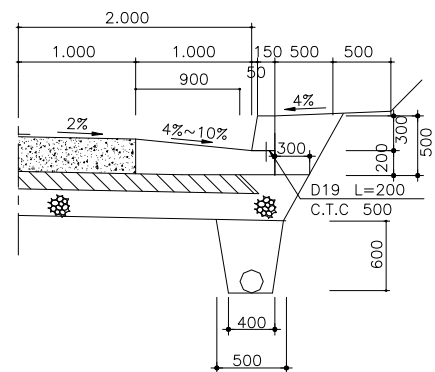
상 세 "D"

S = 1:30



상 세 "E"

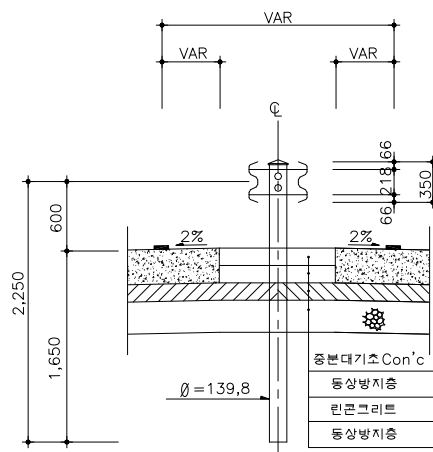
$S = 1:30$



상 세 "F"

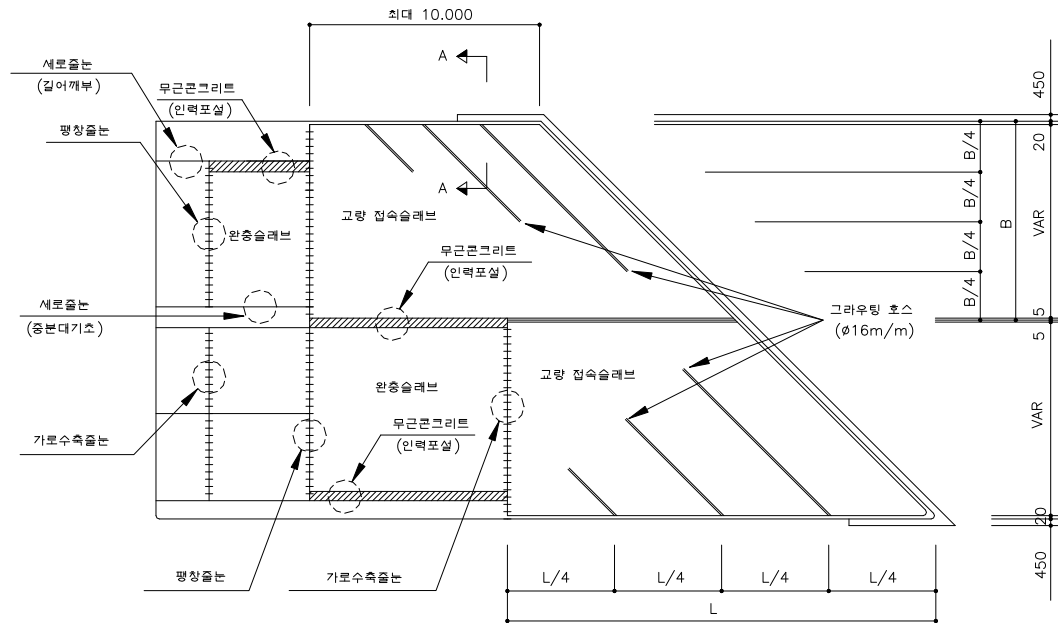
(양면 가드레일)

S = 1 : 30

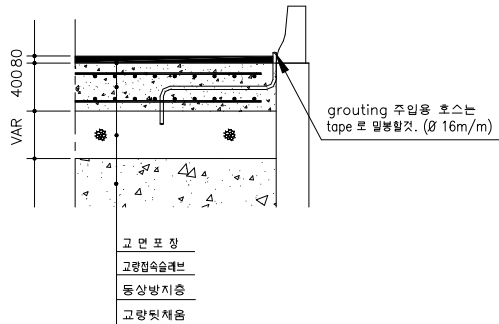


콘크리트포장 줄눈 일반도 (교량 접속부)

S = 1:200



단면 A-A

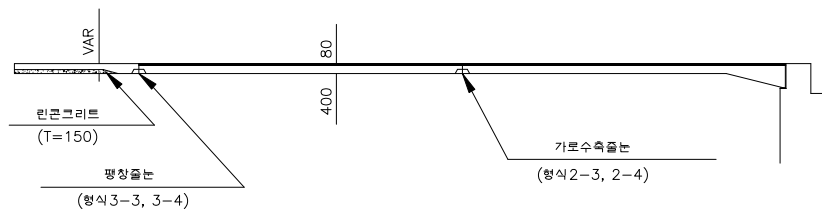


주) - 부분은 접속슬래브 두께와 동일하게 무근콘크리트 포설.

(Fck=270kgf/cm², Ø=25m/m)

- 시공시 교량부와 토공부의 길어깨 횡단경사 차이는 완충슬래브 길어깨에서 조정

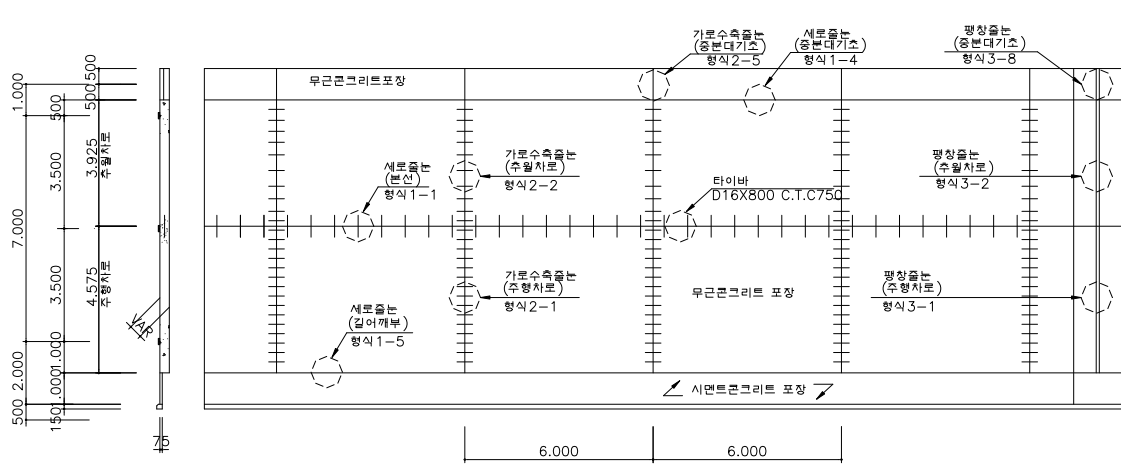
- 공용시 접속슬래브 하부의 뒷채움 침하를 대비한 grouting 주입용 호스설치.



콘크리트 포장 줄눈일반도

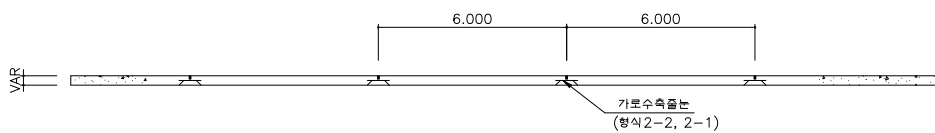
양방향 4차로

평 면 도



주) 세로줄눈 중 형식 1-5는 시멘트 콘크리트 포장과
시멘트 콘크리트 길어깨 포장, L형측구, 다이크,
터널포장 끝단 등 콘크리트면이 접촉하는 구간에 적용

종 단 면 도



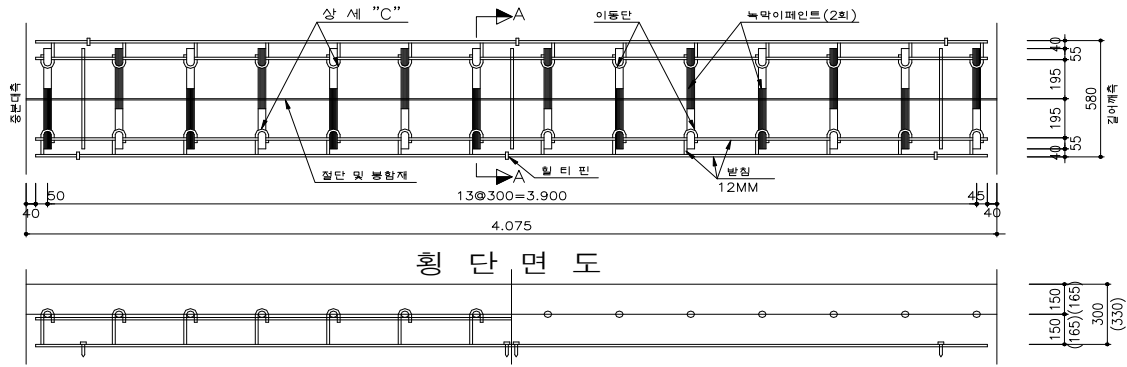
수축 줄눈 (1)

양방향 4차로 분선용(형식2-1,2-2)

주행 차로 (형식 2-1)

평면도

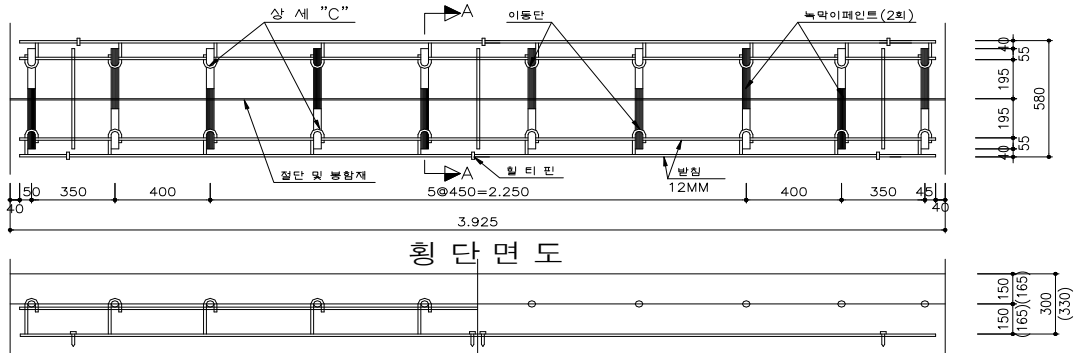
S = 1 : 15



추월 차로 (형식 2-2)

평면도

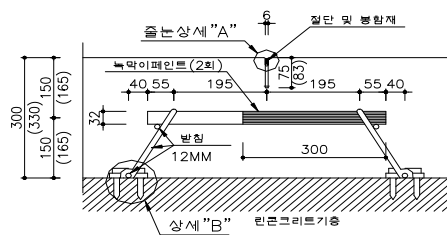
S = 1 : 15



수축줄눈(형식 2-1,2-2)

단면 A-A

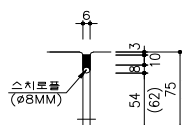
S = 1 : 5



주) ()는 콘크리트 슬래브 두께 T=33cm일 경우

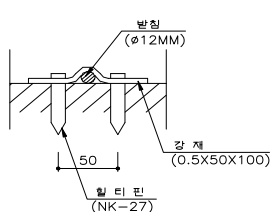
상세 "A"

S = 1 : 2



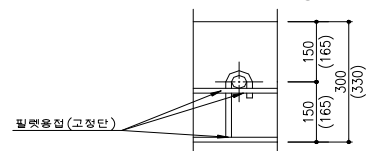
상세 "B"

S = 1 : 2



상세 "C"

S = 1 : 5



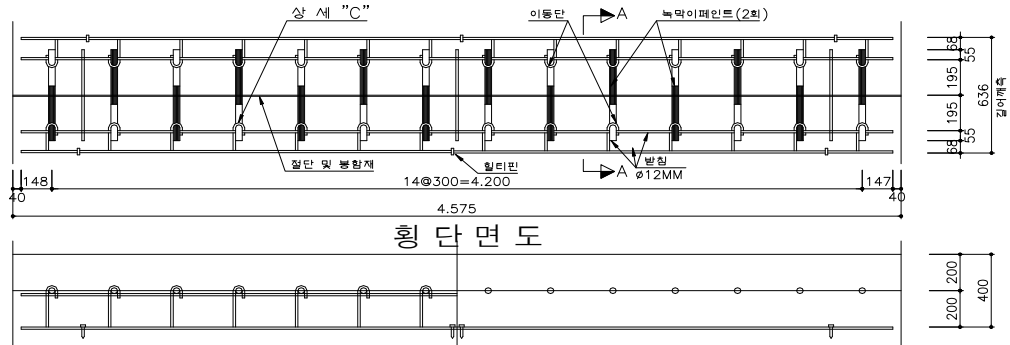
수 축 줄 눈 (2)

양방향 4차로 교량접속부(형식2-3,2-4)

주 행 차로 (형 식 2-3)

평 면 도

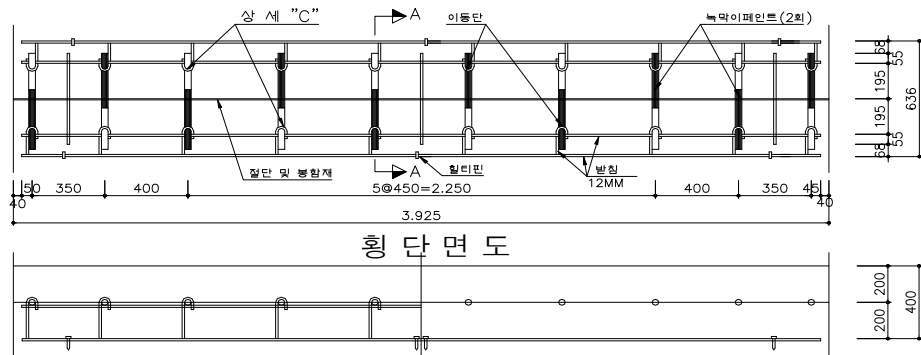
S = 1 : 15



추 월 차로 (형 식 2-4)

평 면 도

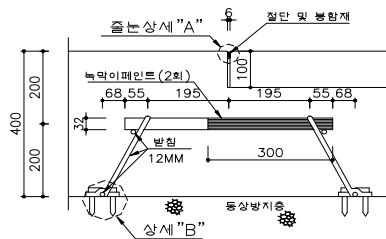
S = 1 : 15



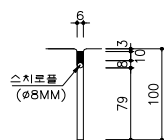
수 축 줄 눈 (형식 2-3,2-4)

단 면 A-A

S = 1 : 5

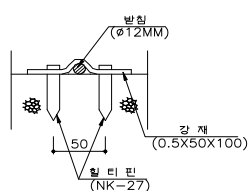


상 세 "A"

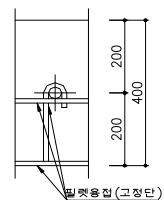


상 세 "B"

S = 1 : 2



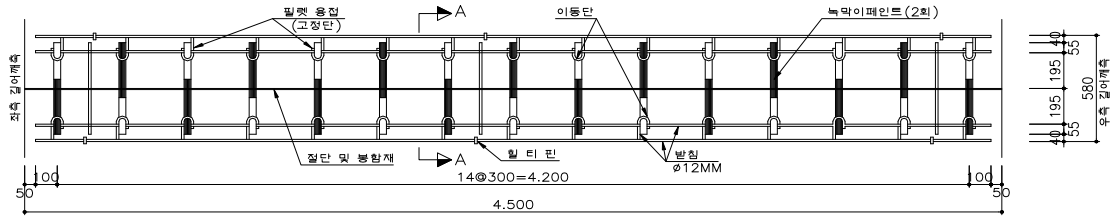
상 세 "C"



수 축 줄 눈 (3) 1방향 1차로 본선용(형식2-6)

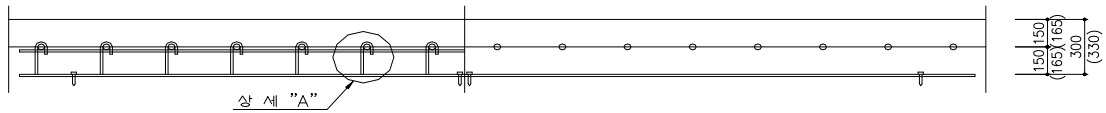
평 면 도

S = 1 : 15



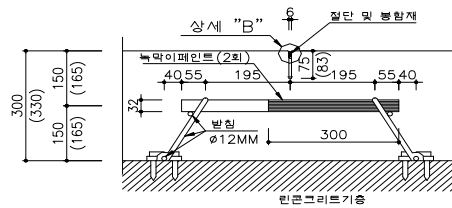
횡 단 면 도

S = 1 : 15

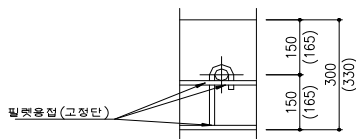


단 면 A-A

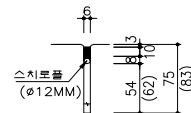
S = 1 : 5



상 세 "A"



상 세 "B"



주) ()는 콘크리트 슬래브 두께 T=33CM일경우

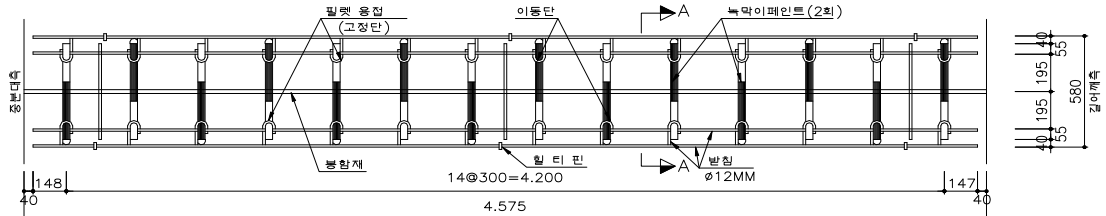
팬 창 줄 눈 (1)

양방향 4차로 본선용(형식3-1,3-2)

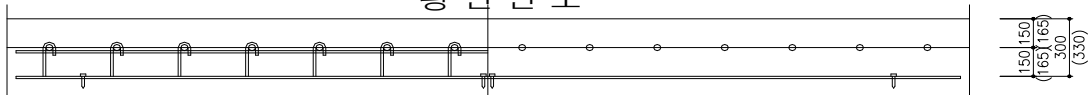
주행 차로 (형 식 3-1)

S = 1 : 15

평면도



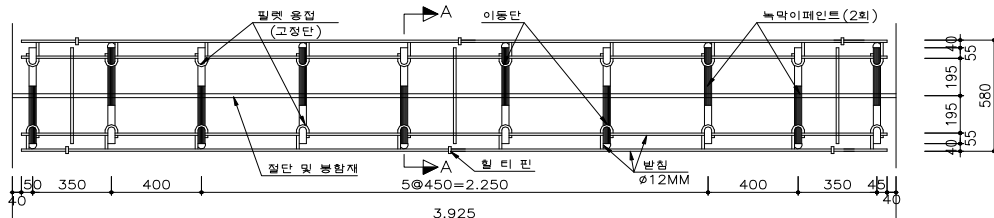
횡단면도



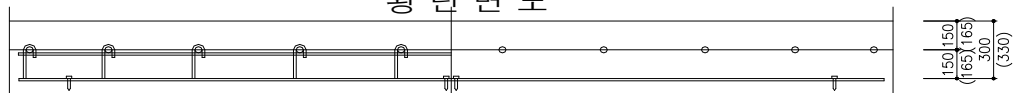
추월 차로 (형 식 3-2)

S = 1 : 15

평면도



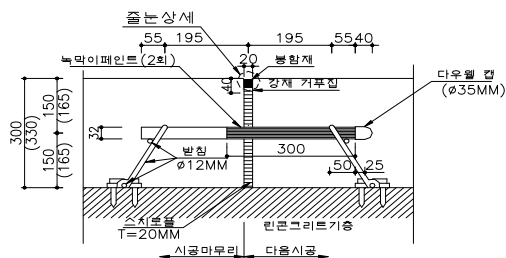
횡단면도



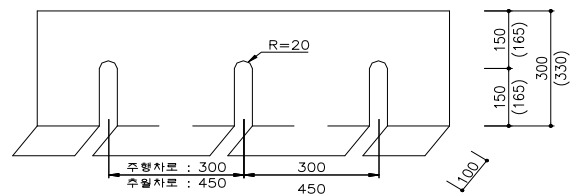
팬 창 줄 눈 (형식 3-1,3-2)

S = 1 : 5

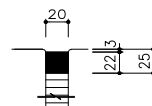
단 면 A-A



강재 거푸집 상세



상 세



NOTE : 팬창줄눈 시공후 "다음시공"시 강재 거푸집을 제거하여야 한다.

()는 콘크리트 슬래브 두께 T=33CM일경우

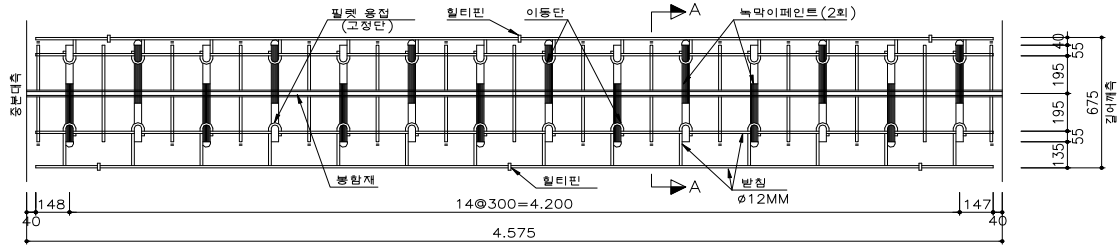
팬 창 줄 눈 (2)

양방향 4차로 교량접속부(형식3-3,3-4)

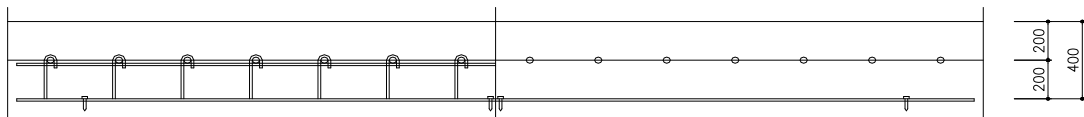
주행 차로 (형 식 3-3)

평면도

S = 1 : 15



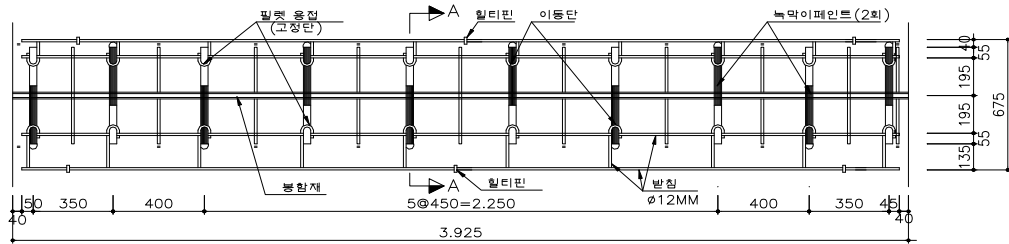
횡 단 면 도



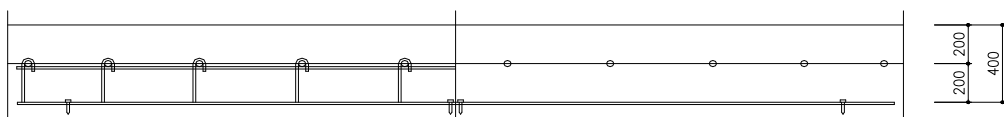
추월 차로 (형 식 3-4)

평면도

S = 1 : 15



횡 단 면 도



양방향 4차로 교량접속부(형식3-3,3-4)

Technical drawing of a road cross-section showing a 1:5 slope, a 480mm high embankment, and a 750mm wide base. The drawing includes labels for materials like '아스팔트콘크리트' (Asphalt Concrete) and '콘크리트' (Concrete), and dimensions for various layers and components.

Labels and dimensions include:

- 450 (480) 300 (330) 150
- 1:5
- 30 60
- 750
- 480
- 노약이배인트 (2회)
- 가열아스팔트실링재 (두께=80MM)
- 상세참조
- 스치로폴 T=20MM
- 아스팔트콘크리트 (두께=80MM)
- 42.5 25
- 다우볼 볼 (φ35MM)
- 32 135 55 195 195 55 135 300 200
- 시멘트 콘크리트 포장
- 원형 굴러브
- 1.000
- 틸팅핀 (NK-27)
- 400 480

평상층 (형식 3-3, 3-4)

이스밀콘크리트 (두께=80mm)

가보수층 (형식 2-3, 2-4)

링크리트 (T=150)

500 (150)

400

2,000

280

800

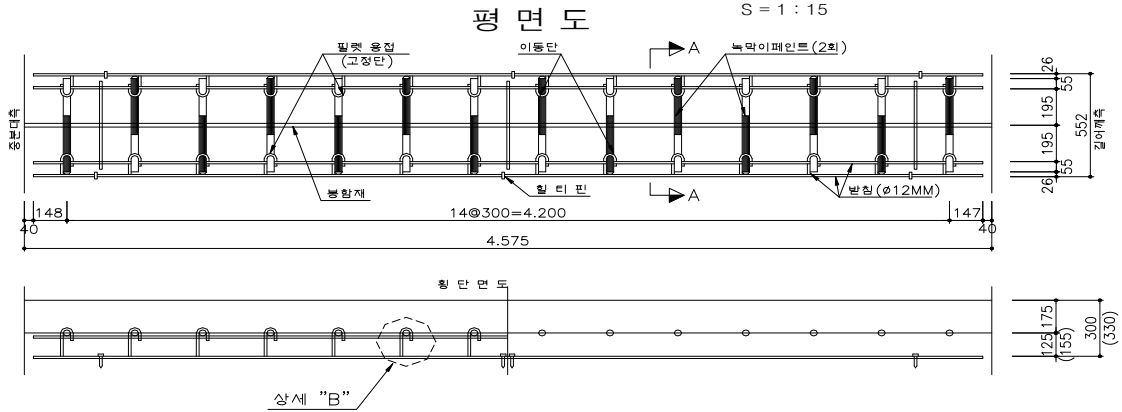
Technical drawing of a three-lane road cross-section. The drawing shows a central lane with a width of 300 units and two side lanes, each 450 units wide. The total width is 1200 units. The road surface is 200 units high, and the total height of the structure is 480 units. The top of the structure has a rounded corner with a radius $R=20$. A 150-unit slope is indicated on the right side.

497

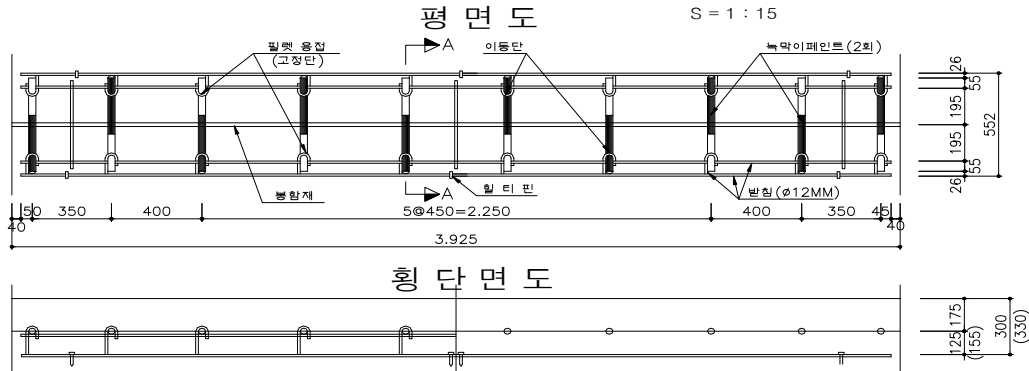
팽창 줄눈 (3)

양방향 4차로 아스팔트 및 콘크리트포장 접속부용(형식3-6,3-7)

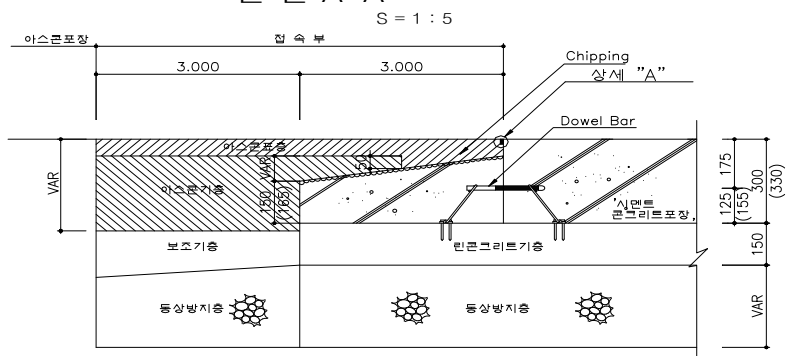
주행 차로 (형식 3-6)



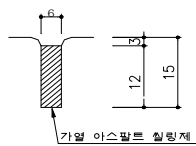
추월 차로 (형식 3-7)



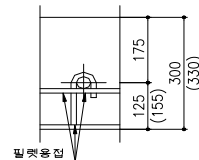
단면 A-A



상세 "A"



상세 "B"

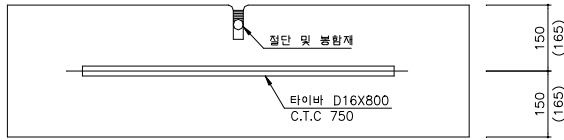


주) ()는 콘크리트 슬래브 두께가 T=33CM일 경우

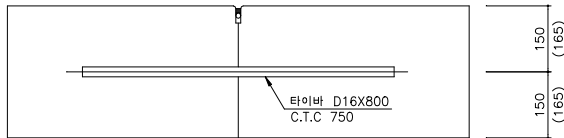
줄 눈 상 세 도

양방향 4차로

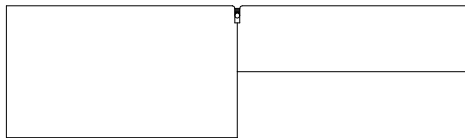
세로 줄 눈 (형식-1)
무근 2차로 동시기계포설 (형식 1-1)



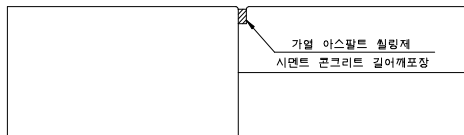
무근 1차로 기계포설 (형식 1-3)



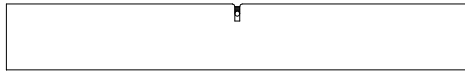
중분대기초 (형식 1-4)



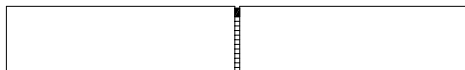
길어깨포장 (형식 1-5)



가로수축 줄 눈 (형식-2)
중분대기초 (형식 2-5)



팽창 줄 눈 (형식-3)
중분대기초 (형식 3-8)



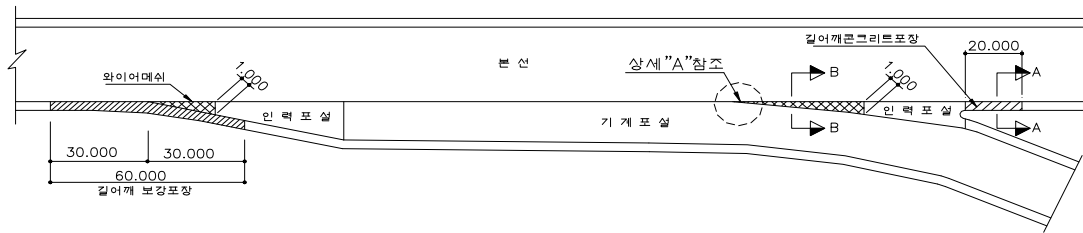
항 목		상 세	
세로줄눈	본 선	2차로 포설	A
		1차로 포설	C
	중분대 기초		C
가로수축줄눈	본 선		A
	중분대 기초		B
	교량 접속부		G
팽창줄눈	본 선		E
	중분대 기초		E
	교량 접속부		F
	아스콘접속부		D

주) ()는 콘크리트 슬래브 두께 T=33CM일 경우

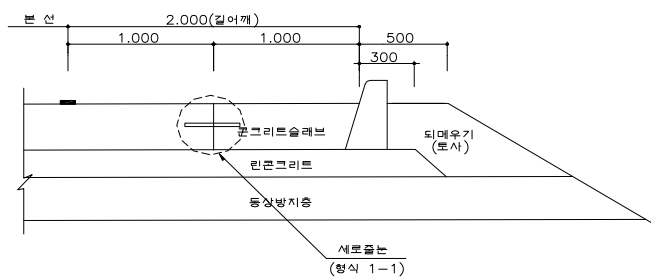
A	
B	
C	
D	
E	
F	
G	

콘크리트포장 접속부 보강

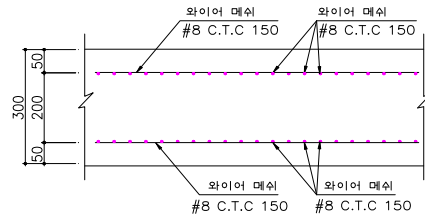
예 각 부 및 노즈 부 보강



단면 A-A



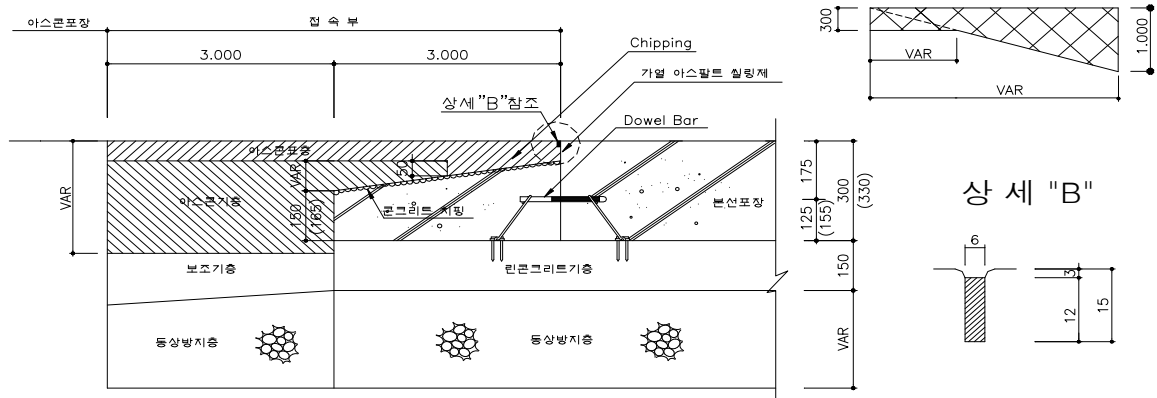
단면 B-B



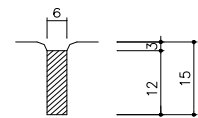
상세 "A"

(예각부 와이어 메쉬 상세)

콘크리트포장및아스팔트포장접속부



상세 "B"



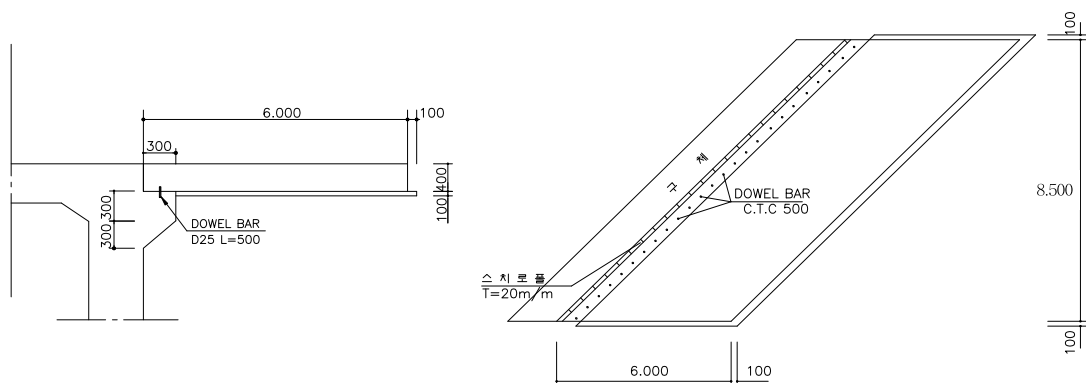
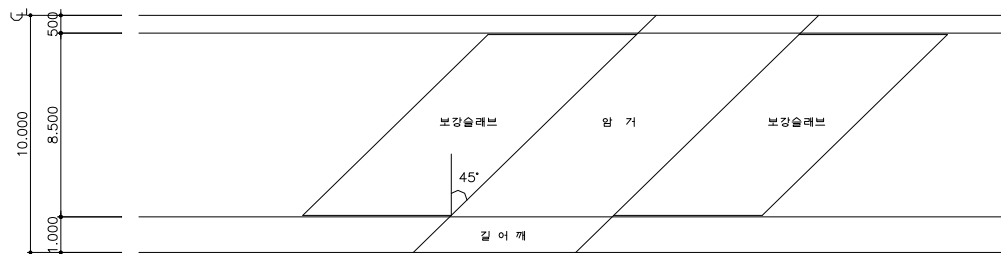
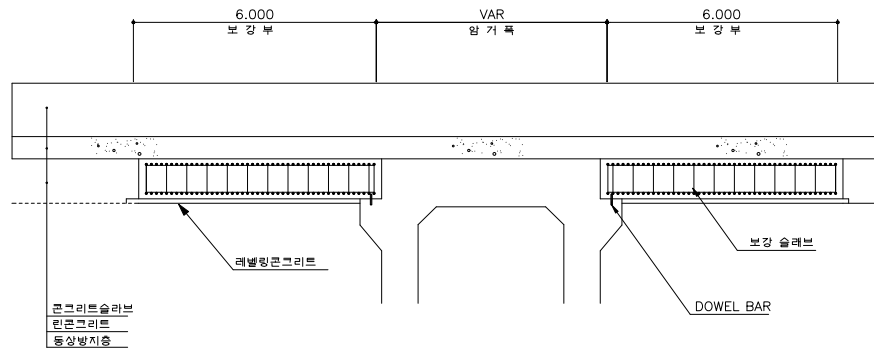
※ 시공시 유의사항

— 강성체인 콘크리트포장과 가요성인 아스팔트포장 접속시 발생하기 쉬운 유동현상 방지를 위해 치핑(Chipping)을 실시한 후 시공해야 한다.

주) Joint부는 Saw Cutting(폭 6mm, 깊이 15mm)후 가열 아스팔트계 실링제 주입 (길어깨부 세로줄눈 참조)

주) ()는 콘크리트 슬래브 두께 T=33CM일경우

일반도 (양방향 4차로, $\theta=45^\circ$)



□ 수량산출요령

1. 일반사항

가. 수량산출시 산식에 의한 결과치 및 집계표의 집계수량은 소수1자리까지 한다.

단위수량 및 철근은 소수 3자리까지 한다. (밑의 자리에서 절삭)

나. 설계서수량은 정수로 하되, 철근은 소수 3자리까지로 한다. (밑의 자리에서 절삭)

다. 모든 공종은 소집계표에서 중집계표, 대집계표로 작성한다.

라. 시멘트, 철근, 규격별 골재의 집계표를 작성한다.

(골재 배합기준은 현장생산 기준 입도기준에 맞추어 시험후 세골재율을 결정한다.)

마. 콘크리트 포장구간의 교량 어프로치 슬래브는 사각별로 일반도를 작성한 후 표준도의 단위량을 참고하고, 아스콘포장구간의 교량 어프로치 슬래브는 구조물공에서 산출한다.

바. 길어깨 포장

1) 본선이 아스팔트포장 구간 : 본선과 동일하게 적용한다.

2) 본선이 콘크리트포장 구간 : 본선과 동일하게 적용한다.

사. 기존국도 또는 지방도(아스콘 포장)로 부터 연결로로 유입되는 부분에서, 곡선부까지는 아스콘 포장으로 하고 아스콘 접속부를 설치한다.

아. 길어깨부 수량은 표준경사 및 편경사를 고려하여 측구형태별 수량으로 산출한다.

자. 단위수량은 표준경사를 기준으로 산출하고, 위치·연장별로 Type별, 형식별로 수량을 산출한다.

차. 교량, 터널등 공제구간은 그 위치 및 연장을 명시하고 수량산출에 반영한다.

카. 포장공법검토시 현지형 및 지역여건을 감안하여, 콘크리트 포장 및 아스팔트 콘크리트포장 형식을 검토하여 결정한다.

타. 『순환골재 등 의무사용건설공사의 순환골재·순환골대 재활용제품 사용용도 및 의무사용에 관한 고시』(국토해양부, 2012. 09)에 따라 순환골재와 재생 아스팔트 콘크리트를 일정비율 이상 사용해야 한다.

하. 아스팔트의 굵은골재의 품질 및 등급 기준

표층 및 중간층의 아스팔트 골재의 편장석율은 아스팔트 혼합물의 소성변형 저항성 등에 저항성 등에 큰 영향을 미치므로 아래표의 적용범위에 따라 편장석율 기준에 맞는 골재를 사용한다.

<천연골재 등급의 기준 및 적용범위>

등 급	기 준	적 용 범 위
1등급	편장석율 10% 이하	4차로 이상의 도로(신설 및 덧씌우기) - 중차량 통행이 빈번한 도로 - 발주처에서 중요하다고 인정하는 도로
2등급	편장석율 20% 이하	2차로 이하의 일반국도 - 발주처에서 중요하다고 인정하는 도로
3등급	편장석율 30% 이하	2차로 이하의 지방도, 군도, 1등급 및 2등급에 해당되지 않는 도로 등

거. 측도(부체도로)

- 1) 콘크리트 포장 구간 : T=20cm의 콘크리트 포장 및 T=20cm 보조기층으로 포설하며 콘크리트 포장을 원칙으로 한다.
 - 2) 아스팔트 포장 구간 : 표층 5cm, 기층 10cm 및 보조기층 20cm로 한다.
 - 3) 측도(부체도로) 수량은 포장공에서 산출한다.
- ※ 단, 현장여건 및 기존도로와 접속부는 기존 포장두께를 고려하여 조정 설치하며, 포장구조 계산후 적용.

2. 공종별 사항

가. 동상방지층 및 보조기층 운반, 포설 및 다짐(m³)

- 1) 최대입경 100mm 및 50mm 강자갈은 현지여건에 따라 결정한다.
 - ① 동상방지층 : 100mm
 - ② 보조기층재 : SB-2(40mm) 기준
- 2) 표층 상단끝에서 단면을 끊어 차도부 및 길어깨부 수량을 구하고 길어깨부 및 확폭 구간은 편경사를 고려하여 수량을 산출한다.
 - ① 표준단면 적용 (차도부 2%, 길어깨부 : 포장시 2%, 비포장시 4%)
- 3) 각종 공제수량을 산출하여 전체수량에서 가감한다.
- 4) 포설량 : 다짐수량으로 산출한다.

골재구입량 : 포설량에 F치 적용 ($\frac{L}{C} = \frac{1.175}{0.95}$)

골재운반량 : 구입수량에 4% 할증 가산하여 수량산출

구 분	다 짐	자 연
포 설	$f = C / L$	$f = 1$
구입(생산)	$f = 1$	$f = L / C$
운 반	$f = C / L$	$f = 1$

- 5) 동상방지층 : 기존도로 동상방지층재의 50% 유용
- 보조기층 : 기존도로 보조기층재의 60% 유용 (동상방지층재로 유용)

나. 린콘크리트기층 (T=15cm, m³)

포장슬래브 양단에서 90cm 여유폭을 두는 것으로 하며, 본선평장의 중분대측은 연결시키는 것으로 한다. (생산 및 운반은 포설량의 4% 할증)

다. 시멘트 안정처리 필터층 (m³)

시멘트 안정처리 필터층 포설량으로 산출한다.(생산 및 운반은 포설량의 4% 할증)

라. 필터층 (m³)

필터층 포설량으로 산출한다.(생산 및 운반은 포설량의 4% 할증)

마. 콘크리트 생산 (m³)

콘크리트 포설량으로 산출한다. (콘크리트 포설량의 4%로 할증) 구조물용 콘크리트 (절성보강슬래브, 교량접속슬래브)는 구조물공으로 이월 집계한다.

바. 콘크리트 운반 (m³)

콘크리트 포설량으로 산출한다. (콘크리트 포설량의 4%를 할증, 구조물공 콘크리트는 1%로 할증)

- 1) 덤프트럭 : 기계포설 수량
- 2) 믹서트럭 : 인력포설 수량

사. 콘크리트 포설 및 양생 (m³)

1) 기계포설

4차로 구간 본선포장은 2차로 동시포설로 하고, 6차로구간 본선포장은 2차로 동시포설과 1차로 포설을 병행 한다.

- ① 2차로 동시포설 : 본선차로부, 분리구간, 터널구간, 중간층
- ② 1차로 포 설 : 버스정차장, 램프구간, 오르막차로
- ③ 중분대 기초 콘크리트

2) 인력포설

교량접속부, 절성경계보강부, 연결로 접속부, 암거보강부, 부체도로, 중간층(슬라브 인력포설구간), 버스정차장(1차선 포설구간 제외) I.C 노즈부, 본선 길어깨 보강부 (오르막차로 테이퍼, 가감속차로 테이퍼, 시가지 접속부등의 병목구간, 버스정류장 테이퍼) 시·종점부 길어깨 전·후 30m, 루프램프 내측부

아. 철근설치공(ton)

1) 철근가공(간단) : 세로 줄눈용 타이바

2) 철근가공 및 조립(보통) : 교량접속부, 어프로치슬래브, 절성경계 보강부, 정차대, 암거 보강부

3) 와이어매쉬 설치 (#8 150×150 2층) (m²)

콘크리트 포장의 예각부 폭이 1m 이하인 곳에 와이어매쉬를 설치한다.

1.0m²당 : $(3.14159 \times 0.004) / 4 \times 1.0 \times 7850 \times 13.3 \times 2 = 2.62\text{kg/m}^2$

4) 스페이샤 제작설치 : 철근콘크리트 인력포설 지역에 m²당으로 설치한다.

자. 비닐깔기(m²)

- 1) 본선 : 콘크리트 슬래브와 린콘크리트 사이에 설치하며, 콘크리트 슬래브 면적으로 산출하며, 여유 폭원은 50cm × 2 (양측)으로 산출한다.
- 2) 측도(부체도로) : 여유 폭원은 10cm×2 (양측)으로 산출한다.

차. 콘크리트 포장용 거푸집(합판 4회)(m²)

교량접속부, 연결로 접속부, 절성경계 보강부, 암거부 및 정차대등에 콘크리트 인력 포설시 사용

카. 줄눈 설치공(m)

1) 세로줄눈(형식 1)

- ① 본선 2차로 동시포설시(형식 1-1) : 본선 2차로 콘크리트 포장연장으로 산출하고, 타이바 설치 (D16 × 800, CTC 750)
- ② 본선 2차로 동시포설시(형식 1-2) : 본선 4차로 콘크리트 포장연장으로 산출하고, 타이바 설치 (D16 × 800, CTC 400)
- ③ 본선 1차로 동시포설시(형식 1-3) : 본선 1차로 콘크리트 포장연장으로 산출하고, 타이바 설치 (D16 × 800, CTC 750)
- ④ 중분대 기초(형식 1-4) : 중분대 연장으로 산출하고, 타이바를 설치하지 않음.
- ⑤ 길어깨 접속부(형식 1-5) : 길어깨부 연장으로 산출하고 타이바를 설치하지 않음.

2) 가로수축 줄눈(형식 2)

본선 포장 및 중분대포장, 공히 6m 간격으로 설치한다.

① 본선 2차로용(형식 2-1, 2)

슬래브 두께가 30cm이고 다웰바 간격이 30cm인 주행선과 45cm인 추월선을 더한 2차로폭의 가로 수축줄눈이다.

② 본선 3차로용 (형식 2-1-1, 2-1-2, 2-2)

슬래브 두께가 30cm이고 다웰바 간격이 30cm인 주행선(2차로)과 45cm인 추월선을 더한 3차로폭의 가로수축줄눈이다.

③ 본선 4차로용 (형식 2-1-1, 2-1-2, 2-2-1, 2-2-2)

슬래브 두께가 30cm이고 다웰바 간격이 30cm인 주행선(2차로)과 45cm인 추월선(2차로)을 더한 4차로폭의 가로수축줄눈이다.

④ 교량접속슬래브 2차로용(형식 2-3, 4) : 4.10-b-1참조

⑤ 교량접속슬래브 3차로용(형식 2-3-1, 2-3-2, 2-4) : 4.10-b-2참조

⑥ 교량접속슬래브 4차로용(형식 2-3-1, 2-3-2, 2-4-1, 2-4-2) : 4.10-b-3참조

⑦ 1차로용(형식 2-6) : 6차로, 오르막차선, 버스정차대)

⑧ 중분대 기초용(형식 2-5)

중분대 폭으로 산출하고, 다웰바 설치하지 않음.

3) 팽창줄눈(형식 3)

① 공사마감부(형식 3-1, 3-2, 3-8)

1일 공사가 마감되는 시공줄눈 위치에 설치

콘크리트 플랜트(강제식) 120m³/h 2기

시간당 작업량 = $60 \times 1.5 \times 0.9/1.5 = 54\text{m}^3/\text{h}$

1일 생산량 = $54 \times 8 \times 2 = 864\text{m}^3/\text{일}$

본선용(4차로) : $864/(8.0 \times 0.3) = 360\text{m}$

중분대 : 본선 간격과 동일하게 설치

② 교량접속부(형식 3-3, 3-4)

③ 아스콘 접속부(형식 3-6, 3-7)

콘크리트 포장과 아스콘 포장이 접하는 부분에 설치

주) 팽창줄눈과 가로수축줄눈이 동일위치에 설치될 경우 가로수축줄눈 공제

타. 스티로폴 줄눈(m)

중분대와 어프로치 슬래브, 교대와 어프로치 슬래브 사이에는 T=20mm 어프로치 슬래브와 어프로치 슬래브 사이에는 T=10mm인 스티로폴 줄눈을 사용한다.

파. 부체도로용 줄눈(m)

5m 간격으로 Cutting 후 실린트로 충전한다.

하. 콘크리트 포장면 연마(m²)

[시공줄눈개소 × 6m/개소(면갈이 연장) × 포장폭(m)]의 수량을 산출한다.

거. 프라이م 코팅(m²)

1) 아스콘 재료층과 보조기층 사이에 살포한다.

2) 살포면적 : 기층하단폭

① Dyke 부는 기층 하단폭원만 적용

② 길어깨부 수량 고려

3) 살 포 량 : 75ℓ/a(RSC-3) 할증 3% 적용

※ 「도로공사 표준시방서 9-1 프라이م 코트」 참조

너. 텍코팅(m²)

1) 아스콘층(표층, 기층) 사이에 살포한다.

2) 살포면적

① 각층포장 포설폭

② 표층과 기층사이의 기층 상단폭

3) 살 포 량 : 30ℓ/a(RSC-4) 할증 3% 적용

더. 아스콘 기층(m')

- 1) 포설구배 : 1:1
- 2) 보조기층 위에 포설하며 아스콘 기층 두께별 포장면적으로 산출한다.

러. 아스콘 중간층(m')

- 1) 포설구배 : 1:1
- 2) 아스콘 기층 위에 포설하며 아스콘 중간층 두께별 포장면적으로 산출한다.

머. 아스콘 표층(m')

- 1) 포설구배 : 1:1
- 2) 아스콘 중간층 위에 포설하며 아스콘 표층 두께별 포장면적으로 산출한다.

버. 길어깨 포장(m')

- 1) 쌓기부 : 표층과 동일재료 동일두께로 포설한다.
- 2) 깎기부 (L형 및 옹벽형 측구) : 본선포장과 동일하게 포설한다.
- 3) 시가지 U형 측구구간 : 본선포장과 동일

서. 크랏샤 설치 및 철거

골재를 크기별로 생산하기 위하여 설치한다.

- 1) 설치 : 1식으로 산출
- 2) 철거 : 1식으로 산출

어. 콘크리트 배치플랜트

각 공중에 소요되는 콘크리트를 생산하기 위하여 설치한다.

- 1) 설치 : 1식으로 산출
- 2) 철거 : 1식으로 산출

적용) 구조물용 배치플랜트 1기 → 120m³, 포장용 배치플랜트 1기 → 120m³,

저. 절삭후 아스팔트 덧씌우기 (m')

기존 아스팔트 포장을 절삭하고 덧씌우는 것으로, 면적으로 산출한다.

처. 골재생산(구입) 및 운반

- 1) 각 공중에 필요한 골재 생산 및 운반량을 산출한다.
- 2) 모래 및 혼합골재 운반은 15ton 덤프 80%와 20ton 덤프 20%로 구분하여 각각 수량을 산정하고, 시공시 운반송장 결과에 따라 정산한다.
- 3) 골재생산(현장암 유용)시 조골재 소할비는 토공으로 이월하여 처리토록 한다.

커. 소형고압 블록포장(m')

시가지구간 보도에 포설하며 면적으로 산출한다.

- 1) 회색 : 포설 면적의 50%로 산출한다.
- 2) 적색 : 포설 면적의 50%로 산출한다.

3. 기타사항

가. 혼합골재 생산

1) 모래혼합

2) 잔골재 (# 4 이하) 쇄석채움 (부순모래) 및 현장 유용토

3) 제크라싱등 공법 및 경제성을 검토하여 적용

① 모래혼합 (혼합골재 재료할증)

4) 재료할증 : 조골재 : 4%, 세골재 : 6%, 유용토: 6%

5) 보조기층 생산시 재료분리

① 조골재 : 보조기층 수량(m^3) $\times 1/0.95 \times 0.95 \times 2.0 \times 1.04 \div 1.7$ = 조골재(m^3)

② 세골재 : 보조기층 수량(m^3) $\times 1/0.95 \times 0.05 \times 2.0 \times 1.06 \div 1.6$ = 세골재(m^3)

(※ 단 보조기층 수량(m^3)은 Net 수량 적용)

③ 세골재(스크리닝스)의 최대혼합 비율은 5%로 하며, 보조기층 생산시 반드시 현장배합 설게 후 재료비율에 따라 적용하되 수량은 정산한다.

6) 동상방지층 생산시 재료분리

① 조골재 : 동상방지층 수량(m^3) $\times 1/0.95 \times 1.0 \times 2.0 \times 1.04 \div 1.7$ = 조골재(m^3)

나. 아스콘 밀도

1) 표층 : 2.34t/ m^3

2) 기층 : 2.32t/ m^3

다. 배합설계 및 시공시 유의사항

1) 배합설계

① 아스팔트 혼합물의 소성변형의 가장 큰 요인중의 하나가 과다한 아스팔트 함량에 기인한 것으로 규명되고 있는바, 아스팔트 배합설계시 다음 사항에 유의하여야 함.

○ 이론최대밀도 계산시 골재의 비중값은 겉보기 비중과 표면건조 겉보기 비중의 평균값 적용(현행: 겉보기 비중 적용)

구 분	단 위	표층 혼합물	중간층 혼합물 (조립도 19m/m)	비 고
다 짐 회 수	양면각회	50(75)	50	
안 정 도	Kg	500 (750) 이상	500 이상	
흐 림 치	1/100cm	20 - 40	20 - 40	
공 극 률	%	3~6	3~7	
아 스 팔 트 량	%	4.5~7	4.5~6/1	

(주) ()은 대형차 교통량이 1일 1방향 1000대 이상인 경우에 적용

- 마샬시험 기준치
- 골재의 입도 : No.4(4.75mm)체 통과량을 시방기준의 중간치 이하로 조정
- 최적 AP함량 : 배합설계 조건의 기준치를 만족하는 공통범위의 중앙값과 하한값 사이에서 결정하되 중앙값의 아스팔트량보다 0.5% 보다 많거나 적지 않도록 결정 (일반적으로 6%이하임)
- ② 현장수정 배합설시절저
- ③ 시공시
 - 혼합물이 포설 및 다짐, 온도 관리가 용이하고, 포장후 집중적인 강우의 피해를 입지않도록 가능한 가을철에 시공(6 - 8월 시공은 가능한 억제)
 - 시방서에 명시된 혼합물의 온도 및 다짐관리를 철저히하고, 충분한 양생 실시후 교통 개방
 - 텍코팅
 - － 역청재 살포후 수분이 건조할 때까지 충분히 양생을 실시하여야하며, 다음층 포설 완료시까지 차량 통행을 금지 시켜야하며 작업차량 운행에 따른 역청재 훼손 부위는 즉시 재살포 하여야함.

아. 교통안전시설공

□ 설계 적용 요령

- 도로표지관련 규정집(2006.5 국토해양부)
- 交通安全표지설치 관리 매뉴얼(2011.12 경찰청),
- 도로안전시설 설치 및 관리지침(2012.11 국토해양부)
- 交通安全표지 일람표 (2010.12 경찰청)

1. 도로표지와交通安全표지

가. 일반적기준

- 1) 신설노선 계획시 기존 부대시설물은 모두 철거하는 것을 원칙으로 하며 관련법규에 의거 유용등 적극적인 활용방안을 검토한다.
- 2) 표지판은 운전자가 충분히 인지할 수 있도록 시거가 양호한 곳에 설치하며, 표지판 상호간에 시거장애가 되지 않도록 적절한 간격을 유지시킨다.
- 3) 표지판의 기둥 및 기초에 대한 설계기준은 풍압력을 고려하여 아래와 같은 값으로 적용한다. (도로표지 관련 규정집 2006.5 국토해양부)

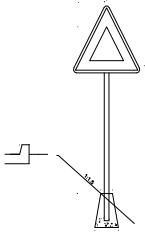
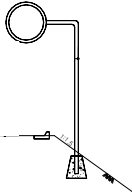
- ① 고정하중 (부속자재 포함) 20kgf/m²(0.2kN/m²)
- ② 풍하중

구 분 \ 형식(설계풍속)	단주, 복주 (40m/s)	편지, 현수, 문형식 (40m/s)
지 주	120kgf/m ² (1.2kN/m ²)	110kgf/m ² (1.1kN/m ²)
표 지 판	144kgf/m ² (1.44kN/m ²)	196kgf/m ² (1.96kN/m ²)

- 4) 단주식 표지판 설치시 지주를 관통하는 볼트로 체결후 반드시 밴드를 설치한다.
- 5) 각종 표지판, 가로등, 신호등 등의 지주는 도로비탈면(가드레일 외측)에 설치하는 것을 원칙으로 한다. (보도가 있을 시는 보도외측에 설치)
- 6) 거리 이정표지판은 노선별로 설계시 반영한다.
- 7) 도로표지와交通安全표지 그리고 신호기가 인접하여 설치될 경우에는 각 시설물의 중요도와 기능의 우선순위를 고려하여 그 기능이 중복되거나 방해되지 않도록 설치한다.
- 8) 관광안내표지는 대상범위를 관광진흥법, 자연공원법, 문화관광부장관이 지정한 것에 한정하고, 기타관광지는 시설물관리 주체가 도로관리청의 허가를 득하여 사설 안내표지를 설치할 수 있다.

나. 교통안전 표지의 종류별 설치기준

- 1) 교통안전표지(이하 안전표지)는 주의, 규제, 지시 및 보조표지로 나뉘며, 지주 하나에 하나씩 설치하는 것을 원칙으로 한다. 단, 동일한 장소에 2개의 표지판을 설치할 필요가 있을 경우에는 지주 상단에 원인, 그 하단에 규제표지를 부착한다.
- 2) 안전표지는 필요한 곳으로부터 전방 30~200m 지점에 설치함을 원칙으로 하고, 그 지형에 따라 설치위치를 선택한다.
- 3) 안전표지의 지주는 편도 2차로인 경우 곧은 기둥식, 편도 3차로 이상인 경우 내민식(OVER HANGER)을 원칙으로 한다. 내민식의 경우에 표지의 시인성은 양호해지나, 표지를 많이 설치하는 경우에는 도로경관을 해치므로 이에 대한 검토를 통하여 적용한다.
- 4) 왕복 4차로의 경우 노측의 가로수, 보도 등으로 인해 시거장애가 있을 경우 안전표지 지주는 내민식으로 할 수 있으며 전·후 노선과 연계성을 고려하여 설치한다.
- 5) 안전표지의 설치형식별 비교

형 식	곧은기둥식	내민식 (OVER HANGER)
적 용	삼각표지, 원형표지, 원형이중표지, 삼각 및 소형사각표지, 팔각표지	삼각표지, 원형표지, 원형이중표지, 삼각 및 소형사각표지, 팔각표지
지 주	강관 $\phi 60.5\text{mm}$, $\phi 76.3\text{mm}$, $\phi 89.1\text{mm}$, $\phi 114.3\text{mm}$	강관 $\phi 219.1\text{mm}(T=8.18)$ (용융 아연도금)
장 점	• 시설비 저렴 • 유지관리 양호	• 시인성 양호 • 교통안전성 향상
단 점	• 시인성 불량 (가로수 및 주위환경에 영향을 받음)	• 시설비 고가
비 고	편도 2차로	편도 3차로 이상
형 식		

- 6) 도로표지 지주의 규격은 「도로표지관련 규정집(2006.5 국토해양부)」의 규정에 따른다.
- 7) 표지의 지주는 복주식의 경우 H형강, 단주식의 경우 원형강관사용을 원칙으로 한다
- 8) 도로표지 설치기준

○ 설치높이 기준

- 일반도로의 복주식 표지판 설치높이: 200cm
- 주의, 규제, 지시표지판 높이 : 160cm
- 보조표지 : 160cm
- 편지식, 문형식, 현수식 : 500cm

○ 측방여유폭

- 일반국도 : 25cm

- 고속국도 및 자동차 전용도로 : 50cm

9) 교통안전표지의 설계속도별 규격 및 지주비교

구 분	설계속도 80km/h 이상	설계속도 80km/h 미만 (2차로 국도 및 지방도, 시가지도로)
규 격	원형 : ϕ = 90cm 삼각 : 한변 120cm	원형 : ϕ = 60cm 삼각 : 한변 90cm
비 고	강관 ϕ 89.1mm	강관 ϕ 76.3mm

※ 한 개의 지주에 2개 이상의 표지판 부착시나 보조표지 부착시는 ϕ 89.1mm, ϕ 114.3mm 사용

10) 차높이 제한표지 설치시 차도면으로부터 5.5m, 5.7m등의 제한표지를 일률적으로 4.5m로 설계하지 아니한다

11) 교통안전표지의 분류

구 분		종 류	해당 표지번호 ^{주)}
본표지	주의표지	도로상태 예고 노면 또는 연도상황 예고 기타상황 예고 기타 주의 예고	101~109, 111~124 126, 128, 129, 131 135~138 110, 127, 139, 140
	규제표지	통행금지 제한사항 금지사항	201~210, 211, 227 220~225 212~219, 229~231
	지시표지	도로지정 통행방법지시 기타지시	301, 302, 303 304~316, 326~332 317~325
보조표지		거리, 구역 일자, 시간 표지설명 구간, 방향 기타	401~403 404~406 407~416 417~422 423~429

주) 해당 표지번호에 대한 자세한 형상은 “교통안전표지설치 관리 매뉴얼(2011.12 경찰청)” 참조
교통안전표지 일람표 (2010.12 경찰청)참조

2. 시선유도표지

가. 관련 기준

- 도로안전시설 설치 및 관리지침-시선유도시설편(2012.11 국토해양부)

나. 시선유도표지

- 1) 설치장소는 설계속도가 50km/h 이상인 구간, 도로 선형이 급격히 변하는 구간, 차로수나 차도폭이 변화하는 구간 등 이다.
- 2) 자동차전용도로 또는 주간선도로 등에는 원칙적으로 전구간에 연속적으로 설치한다.
단 도로조명시설이 있는 경우에는 설치를 생략할 수도 있다.
- 3) 반사체 형상은 직경 100mm의 원형으로 하며, 지주는 원형 및 각형으로 하고 시선유도에 사용되는 재료는 충분한 강도가 있고 내구성이 우수하며 유지관리가 용이한 것으로 한다.
- 4) 설치위치는 차도 시설한계의 바깥쪽 가장 가까운 곳에 설치한다.
(길어깨 가장자리로부터 0~200cm 되는 곳에 지형에 맞게 설치한다)
- 5) 설치높이는 반사체의 중심까지를 90cm로 하여 설치하는 것을 표준으로 한다.
- 6) 직선구간의 최대설치간격은 일반국도는 40m, 고속국도는 50m로 하고 곡선부는

$$S = 1.1 \times \sqrt{(R-15)} \quad (R : \text{곡선반경})$$

〈시선유도표지 표준설치 간격〉

(단위 : m)

곡선반경	설치간격	곡선반경	설치간격
50이하	5	406~500	22.5
51~80	7.5	501~650	25
81~125	10	651~900	30
126~180	12.5	901~1,200	35
181~245	15	1,201~1,550	40
246~320	17.5	1,551~1,950	45
321~405	20	1,951이상	50

- 7) 일반도로에서는 양면반사체가 부착된 시선유도표지를 사용하고 4차로 이상 도로와 중앙분리대가 없는 6차로 이상 도로 등에서는 단면반사체가 부착된 시선유도표지를 사용한다.
- 8) 기초는 흙속매립기초 또는 콘크리트 기초를 사용한다.

- 9) 반사성능, 반사체의 색도, 재질 및 기타는 「도로안전시설 설치 및 관리지침(시선유도 시설편 2012.11)」에 의거하여 설치한다.

다. 표지병

- 1) 표지병의 설치장소는 도로의 중앙선, 차선 경계선, 전용차선, 노상장애물, 안전지대 등 노면표시의 기능을 보완할 필요가 있는 곳에 설치한다..
 - 2) 횡단보도 및 교차로 정지선 등 표지병의 설치로 인해 안전주행을 해칠 우려가 있는 지점에는 설치해서는 안된다.
 - 3) 반사체의 색상은 흰색, 노랑색을 사용한다. 흰색은 동일방향 교통류의 분리 및 경계, 노랑색은 반대방향 교통류의 분리, 제한 및 지시를 표시하는 데 사용한다.
 - 4) 표지병의 높이는 최대 30mm로 현장 여건에 적합한 높이를 가져야 한다.
 - 5) 표지병 저면의 모양은 평면의 형태를 가져야하며 요철부의 두께는 2mm 하여야 한다.
 - 6) 최소설치간격
 - 일반구간 :
 - 직선부 : 시가지도로: 8 m (N)
 - 지방도로(국도 III,IV) : 13 m (N)
 - 전용도로(국도 I,II) : 20 m (N)
 - 편도1차로 : N/2
 - 곡선부 : 곡선반경 크기에 따라 N/4~N/2
 - 진·출입연결로 고어부 : N/4
 - 교차로 좌회전차로 구간 : N/2
- ※ 단, 설치간격은 도로의 기하구조 등에 대한 공학적 판단에 의해 조정 가능

라. 갈매기표지

- 1) 설치장소는 도로의 평면·종단선형이 급격하게 변화하는 구간과 같이 운전자에게 도로 상황에 관한 사전정보제공이 특별히 강조되는 구간에 설치한다.
- 2) 설치위치는 차도 시설한계의 바깥쪽 가장 가까운 곳에 설치한다.
(길어깨 가장자리로부터 0~200cm 되는 곳에 지형에 맞게 설치)
- 3) 설치높이는 노면으로 부터 표지판 하단까지의 높이를 120cm로 하여 설치하는 것을 표준으로 한다.
- 4) 기초는 콘크리트 기초(0.3m×0.3m×0.4m)를 표준으로 한다. 콘크리트기초를 사용하지 않을 경우는 콘크리트기초와 동등한 지지력이 확보되도록 하여야 한다.
- 5) 판규격 : 45cm×60cm
 - 2차로 : 양면
 - 4차로 : 단면(중앙분리대가 있는 경우)
- 6) 색상
 - 바탕 : 노란색 (초고휘도)
 - 격음표시 : 검정색 (무반사)
- 7) 갈매기표지 적용구간의 곡선반경

설계속도	최소곡선반경(m)	적용곡선반경(m)
120	710	770
110	600	650
100	460	550
90	380	420
80	280	340
70	200	250
60	140	180
50	90	120
40	60	80
30	30	45

주) 최소곡선반경은 편경사 6%인 경우

- 8) 설치간격은 곡선구간에서 연속으로 설치하여 원활한 시선유도 효과가 있도록 하며 도로의 곡선반경에 따라 설치간격은 아래 표와 같이 한다.

< 곡선반경에 따른 갈매기표지의 표준 설치간격 >

(단위 : m)

곡선반경	설치간격	곡선반경	설치간격
50이하	8	246~320	25
51~80	12	321~405	30
81~125	15	406~500	35
126~180	20	501~650	38
181~245	22	651~900	45

마. 시인성 증진 안전시설

- 시인성 향상을 위한 시설은 도로 상에 위치해 있는 각종 구조물로부터 차량을 안전하게 유도하여 교통사고 발생을 최소화시키고, 운전자에게 양호한 주행환경을 제공하는 기능을 갖는다.

1) 장애물 표적표지

- 장애물 표적표지는 운전자에게 위험물이 있다는 정보를 반사체로 구성된 표지를 통해 제공하는 시설이다.
- 장애물 표적표지 설치장소는 중앙분리대 시점부, 지하차도의 기둥, 교대 및 교각, 입체교차 시설 진입부, 교량진입부, 터널입구, 요금소 전면, 연결로 유출부 고어, 전주 및 기타구조물, 3지 교차로에서 시선유도 시설 등이다.
- 설치위치는 노면으로부터 표지판 하단까지의 높이를 100cm로 하여 설치하는 것을 표준으로 한다.
- 표지판의 규격은 40cm×40cm 이다.
- 색상은 무광회색 바탕에 노란색 반사체를 사용한다.

2) 구조물 도색 및 빗금표지

- 구조물 도색은 도로를 주행하고 있는 운전자에게 차량의 진행방향을 지시하여 구조물과의 충돌을 방지하도록 구조물면에 사선으로 도색한 것을 말하며, 빗금표지는 구조물 도색과 동일한 기능을 수행하지만 구조물 외벽을 도료로 도색하는 대신 반사지를 알루미늄판에 부착한 표지를 말한다.
- 구조물 도색의 경우 검정색과 노란색 도색폭원은 각각 20cm로 하며, 빗금표지의 경우 한 방향을 지시할 때의 크기는 30cm×90cm, 동일방향의 교통류를 분리하는 경우의 크기는 60cm×90cm를 표준으로 하며, 검정색과 노란색의 폭원은 각각 15cm로 한다.
- 빗금방향은 45도 각도로 그린다.

3) 시선유도봉

- 시선유도봉은 교통사고 발생의 위험이 높은 곳으로서, 운전자의 주의가 현저히 요구되는 장소에 노면표시를 보조하여 동일 및 반대방향 교통류를 공간적으로 분리하고 위험구간 예고목적으로 시선을 유도하는 시설을 말한다.
- 몸체의 형상은 원통형을 표준으로 한다.
- 몸체의 색상은 주황색을 원칙으로 하되 다른 색상이 필요할 경우 주변환경을 고려하여 정한다.
- 몸체에 부착하는 반사지는 설치위치의 노면표시 색상과 동일한 색상을 원칙으로 하며 고휘도급 반사지를 사용한다.
- 시선유도봉 재료의 기본물성 기준은 RS-FITI-2010-032(도로안전시설용 시선유도봉) (지식경제부 공고 제2011-241호)에 따라 몸체성능과 반사지 성능을 측정하여 아래 기준을 만족하여야 한다.
- 설계속도가 70km/h 이상인 도로의 경우 시선유도봉 높이는 70cm, 60km/h 이하인 도로의 경우 40cm 정도로 한다.
- 설치위치는 중앙분리대의 분리대 및 안전지대 내에 도로횡단상으로 차도 밖의 측대 폭만큼 이격하여 설치한다.
- 시선유도봉은 표지병과 중복하여 설치하지 않는 것을 원칙으로 하지만, 부득이 표지병이 설치된 구간에 시선유도봉을 설치하고자 한다면, 표지병 기능이 상실되지 않도록 서로 일정간격을 유지하게 띄워 설치한다.
- 설치간격은 차량의 주행속도 및 설치목적에 따라 2~10m 범위 내에서 적절한 간격을 유지할 수 있도록 설치한다.
 - 중앙분리대용 방호울타리가 시작되는 시점 : 2~5m
 - 교각 및 교대 주위 : 2~3m
 - 충돌위험시설 전방의 예고구간(50~100m) 및 여유구간 : 5~10m
 - 지하차도, 고가도로, 터널 및 유출로 전방등 차로가 분리되는 안전지대나 충돌 위험 시설물 앞 : 3~5m
 - 공사구간 내에서의 임시차로 대응 : 2~3m
 - 진행방향을 혼동하여 중앙선을 넘어 역주행할 우려가 있는 구간 : 3~5m

3. 노면표시

- 교통노면표지설치·관리매뉴얼 (2012.11 경찰청)

가. 노면표시의 일반적 기준

- 노면표시는 도로교통법 시행규칙 제3조 제1항 5호에서 “도로교통의 안전을 위하여 각종 주의, 규제, 지시 등의 내용을 노면에 기호, 문자 또는 선으로 도로사용자에게 알리는 표시”라고 정의하고 있으며, 설치기준은 「교통노면표지설치·관리매뉴얼 2012.11(경찰청)」에 준한다.

나. 종 류

○ 규제표시	○ 지시표시
- 선규제	- 주차방법 지시
- 통행방법 규제	- 유도지시
- 주·정차 규제	- 횡단지시
- 노상장애물 규제	- 방향 및 방면지시
	- 기타지시

다. 노면표시 설치기준

- 색 채
 - 백 색 : 동일한 방향의 교통류분리 및 경계표시
 - 황 색 : 반대방향의 교통류분리, 제한 및 지시표시
 - 청 색 : 지정방향의 교통류 분리표시(전용차로 등)
- 선의 종류 및 규격(차선도색)

< 선의 종류 및 규격 >

(단위 : cm)

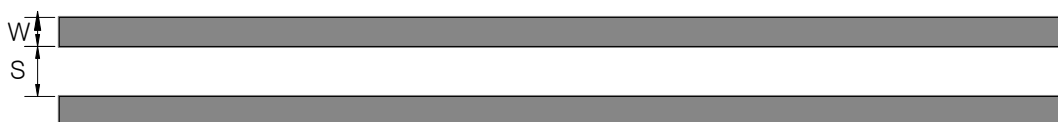
구 분 선 의 종 류			도로교통법 시 행 규 칙	표 준		
				도시지역 도로	지방지역 도로	자동차 전용도로 (고속도로)
중앙선	점 선	도색길이(L_1)	300	300	300	300
		빈길이(L_2)	300	300	300	300
		너비(W)	15~20	15~20	15~20	15~20
	실 선	너비(W)	15~20	15~20	15~20	15~20
		너비(W)	10~15	10~15	10~15	10~15
		간격(s)	10~15	50 이상	50 이상	50 이상
차 선	실 선	너비(W)	10~15	10~15	10~15	10~15
		도색길이(L_1)	300~1,000	300	500	1,000*
		빈길이(L_2)	(1~2) L_1	500	800	1,000*
	점 선	너비(W)	10~15	10~15	10~15	10~15
길가장자리 구역선	실 선	너비(W)	15~20	15~20	15~20	15~20
진로변경 제한선	실선	너비(W)	10~20	10~20	10~20	10~20
		간격(s)	10~15	10~15	10~15	10~15
	점선	도색길이(L_1)	300	300	300	300
		빈길이(L_2)	200~300	200~300	200~300	200~300
		너비(W)	10~50	10~50	10~50	10~50
유탄구역선	점선	도색길이(L_1)	50	50	50	—
		빈길이(L_2)	50	50	50	—
		너비(W)	30~45	30~45	30~45	—
전용차선	실선	너비(W)	10~15	10~15	10~15	10~15
		도색길이(L_1)	300	300	300	300
	점선	빈길이(L_2)	300	300	300	300
		너비(W)	10~15	10~15	10~15	10~15
	복선	너비(W)	10~15	10~15	10~15	10~15
		간격(s)	10~15	10~15	10~15	10~15
유도선	점선	도색길이(L_1)	50~100	50~100	50~100	50~100
		빈길이(L_2)	50~100	50~100	50~100	50~100
		너비(W)	10~15	10~15	10~15	10~15

주) 고속도로, 자동차전용도로의 경우 점선의 규격 L_1 , L_2 는 각각 800cm, 1,200cm로 한다.

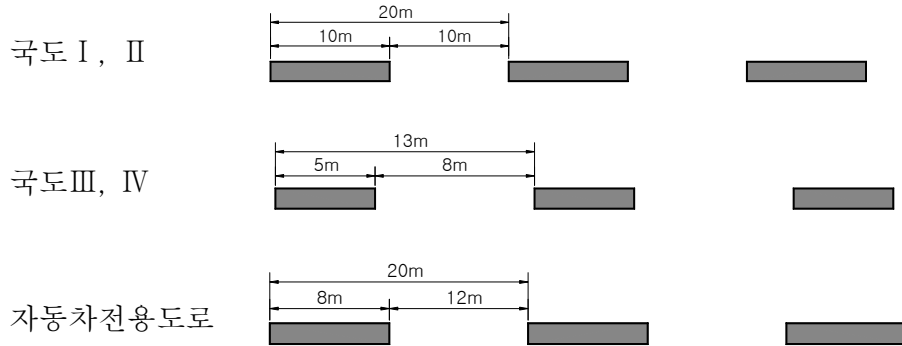
— 점 선



— 실 선

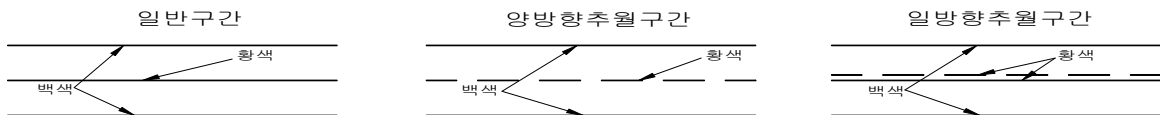


< 선의 종류 >

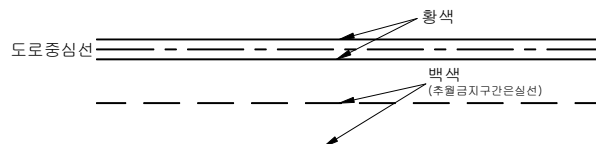


- 일반국도는 도로등급에 따라 차선중 점선의 간격은 4차로 기준인 경우 국도 I, II는 도색길이 10m, 빈길이 10m, 국도 III, IV는 도색길이 5m, 빈길이 8m를 적용한다. 단, 자동차 전용도로는 제외한다.
- 4차로 본선에서 중앙분리대 측대선은 황색실선, 차선구분은 백색점선, 길어깨 측대선은 백색 실선으로 하며, 추월금지구간 차선구분은 백색실선으로 설치한다.
- 2차로 본선에서 중앙선은 황색실선, 길어깨 측대선은 백색실선으로 하며, 양방향 추월가능구간은 황색점선 일방향 추월가능 구간은 복선(황색실선과 황색점선)으로 설치한다.

< 2차로 기준 >



< 4차로 기준 >



- 노면표시 도색으로는 상온 및 가열식 도색, 용착식 도색, 상온경화식 도색, 도포 및 살포식 도색, 테이프 부착 등이 있으나, 현지여건(시가지 구간, 지방지역 등), 내구성, 유지관리 등을 고려하여 설치하고, 공사중 임시차선은 상온식 및 가열식 도색을 한다.
- 터널 전후(100m) 및 터널 내부와 특별히 고려해야 할 곳은 돌출형 차선(기능성 도료) 등 신기술·신공법을 검토하여 발주처와 협의한 후 설치한다.
- 노면표시 도색방법은 교통노면표지설치·관리매뉴얼 (2012.11 경찰청)을 참고한다.

< 노면표시 >

시공법	상온식 및 가열식	융착식	상온 경화식	도포 및 살포식 (돌출형)
도료 종류	수용성형 도료	융착식 도료	상온 경화형 플라스틱 도료	기능성 도료
적용 구간	교통량이 적은 도로의 중앙선, 길가장자리 구역선	쉽게 마모되는 중앙선, 차선, 길가장자리 구역선, 정지선, 횡단보도 표시	주간의 선명도, 야간반사성능이 요구되는 지점	쉽게 마모되는 차선 및 정지선, 횡단보도

- 주) 1. 수용성형 도료 도색 : 일반형 도료로서 상온이나 가열상태에서 노면에 도포한다. 내구성이 떨어지고 일반적으로 건조속도는 늦은편(30분이상)이고, 수명이 타 방식에 비해 짧은 단점이 있다.
2. 융착식 도료 도색 : 내구성이 뛰어난 노면표시의 도료로서 에폭시 수지 등을 원료로 융합해서 150도 이상의 고온에서 도색하며 건조속도가 빠르고 야간반사도 큰 편으로, 유효수명이 긴 장점이 있다.
3. 상온 경화형 플라스틱 도료 도색 : 고착력(안정도)가 매우 크며, 주간의 선명도, 야간반사성능이 크지만, 건조속도는 10-15분으로 느리다
4. 기능성 도료(돌출형 차선) 도색 : 야간 및 우천시 돌출부에 의해 채귀반사 효과가 매우 높으며, 진동과 소음을 발생시켜 차선이탈 방지 효과가 있고 유효수명이 긴 장점이 있다. 이액형 돌출차선은 돌출부만 별도 시공이 가능하다.

라. 안전표지와 노면표시와의 관계

도로교통법의 규정에 의하여 교통규제 및 지시에 따른 안전표지 및 노면표시는 상호 보완적인 관계에 있다. 도로교통법 시행규칙에 교통규제 또는 지시에 따른 안전표지와 노면표시 양쪽이 모두 규정되어 있는 경우와 안전표지 또는 노면표시 한쪽만 규정되어 있는 경우가 있다. 안전표지와 노면표시 양쪽이 모두 규정되어 있는 경우에 교통규제 또는 지시를 행할 때에는 안전표지, 노면표시 양쪽 다 설치하든가 또는 어느 한쪽만 설치하면 된다. 한쪽만 설치하면 되는 경우는 원칙적으로 어느 한쪽만 설치되어 있으면 교통규제 또는 지시의 효력이 충족된다. 다만 횡단보도를 설치할 경우(횡단보도를 설치하려고 하는 장소에 신호기가 설치되어 있을 때 및 비포장도로, 적설 등의 이유 때문에 설치 및 관리가 곤란할 경우에는 제외) 및 교통섬과 같이 노면보다 높은 시설이 없는 곳에서 안전지대를 설치할 때에는 안전표지와 노면표시를 같이 설치한다.

노면표시는 안전표지의 설치기준과 같이 교통규제, 지시의 종류, 도로 및 교통의 상황에 따라 규제 및 지시의 기능 확보를 위하여 <표>와 같이 병설하는 것을 원칙으로 한다. 다만 부득이한 경우에는 시인성 등을 고려하여 안전표지 혹은 노면표시 중 택일하여 설치하여야 한다.

< 안전표지와 노면표시의 관계 >

노면표시의 종류		안전표지 및 노면표시 병설	노면표시만 설치	노면표시 우선 안전표지 병행	안전표지 우선 노면표시 병행
501	중앙선		○		
502	유턴구역선	○			
503	차선		○		
504	버스전용차선	○			
505	길가장자리 구역선		○		
506~508	진로변경 제한선		○		
509	노상장애물		○		
510	우회전금지				○
511	좌회전금지				○
512	직진금지				○
513	좌·우회전금지				○
514	유턴금지				○
515	주차금지			○	
516	정차·주차금지			○	
517	속도제한				○
519	서행				○
520	서행 및 횡단보도 전후방 주정차금지(지그재그선)				○
521	일시정지				○
522	양보				○
523	평행주차, 직각주차, 경사주차		○		
524	정차금지지대		○		
525	유도선		○		
526~528	유도		○		
526의2	회전교차로 양보선				○
530	정지선		○		
531	안전지대	○			
532	횡단보도	○			
534	자전거 횡단도	○			
535	자전거 전용도로	○			
536	어린이 보호구역	○			
537	진행방향 통행구분			○	
538~541	진행방향 및 방면		○		
542	비보호좌회전	○			
543	차로변경			○	
544	오르막경사면			○	

4. 차량방호안전시설

○ 도로안전시설 설치 및 관리지침 -차량방호 안전시설편 (2012, 국토해양부)

가. 방호울타리

1) 차량용 방호울타리

[일반사항]

① 방호울타리의 등급은 9등급으로 구분하고, 기본구간에는 SB1, SB2, SB3, SB3-B를 설치하고, 위험구간에는 SB4, SB5, SB5-B를, 특수구간이나 특수중차량의 통행이 많은 구간에는 SB6, SB7을 설치한다.

② 설계 및 성능기준

○ 방호울타리의 등급 및 적용

설계속도	적용구간	등 급								
		SB1	SB2	SB3	SB3-B	SB4	SB5	SB5-B	SB6	SB7
저속구간 60km/시 미만	- 기본구간	◎	○							
일반구간 60km/시 70km/시 80km/시	- 기본구간		◎	○						
	- 위험구간					◎	○			
	- 특수구간(타 도로와 교차 등) - 특수 중차량 통행이 많은 구간						◎		○	
고속구간A 90km/시 100km/시	- 기본구간			◎			○			
	- 위험 구간						◎		○	
	- 특수구간(타 도로와 교차 등) - 특수 중차량 통행이 많은 구간								◎	○

주) 1. ◎표시는 일반적으로 설치하는 등급

2. ○표시는 도로여건이나 시설물 개발 수준 등 위험도에 따라 상향적용 가능한 등급

○ 기본구간은 쌓기 높이가 2m이상이고 비탈경사가 1 : 4보다 급한 구간을 말한다.

○ 위험구간은 (1)중앙분리대, (2)교량구간, (3)도로 옆이 절벽인 구간(기울기가 1:1보다 급하고 높이가 4m이상), (4)도로가 수심 2m이상 수면에 인접한 수중추락 위험 구간, (5)차량속도가 높아지는 내리막 긴 직선 이후 급커브구간을 말한다.

※ 여기서 내리막 긴 직선 이후 급커브 구간은 「도로의 구조·시설 기준에 관한 규칙·해설」 5-4-3 도로 선형설계 일관성 기준에 따라 선정한다.

○ 특수구간은 (1)도로가 철도 및 타 도로 등과 인접 혹은 입체교차한 경우, 차로 밖으로 벗어난 차량이 철도 또는 타 도로에 진입하여 2차 사고나 교통지체를 일으킬 가능성이 큰 구간, (2)도로에 인접한 상수도 보호 지역, 가스탱크 등 위험물 저장시설과 인접한 구간 등 사고 시 큰 피해가 예상되는 구간을 말한다.

③ 「도로안전시설 설치 및 관리지침(차량방호 안전시설편) 국토해양부」에 준하여 실물성능시험에 검증된 제품을 적용한다.

④ 차량용 방호울타리는 설치등급과 최대충돌변형거리를 고려하여 선정해야 한다.

- ⑤ 도로 옆에 강성 시설물이 있는 경우, 시설물과의 거리보다 최대충돌변형거리가 짧은 제품을 선정하여 충돌시 방호울타리가 변형되어 시설물과의 충돌을 피한다.
- ⑥ 바람직한 최소길이는 100m로 하되 설치장소의 여건상 부득이한 경우 60m이상으로 하는 것이 바람직하다.
- ⑦ 방호울타리의 보의 겹 부침은 차량 진행방향으로 설치한다.
- ⑧ 연석의 전면은 방호울타리 보의 전면과 일치시켜 설치한다. 단 교량용 방호울타리는 실물충돌시험의 설계도면에 따라 설치한다.

[쌓기구간의 노측용 방호울타리]

- ⑨ 쌓기구간의 경사시작점 (B.P: Break Point) 부근에 설치하는 연성 방호울타리는 지주의 수평지지력(현장지지력)을 측정하여야 하며 그 값이 실물충돌시험장에서 확인된 수평지지력의 90%이상이어야 한다. 현장지지력이 시험장지지력의 90% 이상을 확보하지 못할 경우 지주의 매입깊이 증대나 기타 보강시설 추가 등의 보강방안을 세워야 한다.
- ⑩ 지주의 수평지지력 시험은 유압실린더 등 가압장치를 이용하여 높이 650mm에서 횡방향으로 밀어 하중-변위관계를 측정하며, 변위가 350mm일 때의 하중을 지주의 수평지지력으로 본다. 설치현장은 최소 1개소이상(1km당 2개소) 실시한다.

[가드레일 단부처리]

- ⑪ 가드레일의 단부가 발생할 경우, 단부를 길 바깥쪽으로 구부리며 실물충돌시험에 합격한 단부처리시설을 설치한다. 실물충돌시험 제품이 없는 경우 단부곡선형 레일을 시점측에서 15°이상 외측으로 8m 꺾어 설치할 수 있다.

[전이구간]

- ⑫ 가드레일과 콘크리트 방호벽이 연결되는 전이구간은 실물충돌시험에 합격한 전이구간처리를 설치한다. 실물충돌시험 제품이 없는 경우 가드레일은 콘크리트 방호벽과 강결처리하고 가드레일 지주간격을 “4@500+4@1,000+일반구간”으로 설치할 수 있다.

○ 기존지침과 방호울타리 등급 비교

방호울타리 지침 (1997)					교량용 방호울타리 지침 (1999)					통합편 (2001)					차량방호안전시설 지침 (2012)				
종별	충격도 (kJ)	충격도 산출조건			종별	충격도 (kJ)	충격도 산출조건			등급	충격도 (kJ)	충격도 산출조건			등급	충격도 (kJ)	충격도 산출조건		
		차량 무게 (ton)	충돌 속도 (km/시)	충돌 각도 (°)			차량 무게 (ton)	충돌 속도 (km/시)	충돌 각도 (°)			차량 무게 (ton)	충돌 속도 (km/시)	충돌 각도 (°)			차량 무게 (ton)	충돌 속도 (km/시)	충돌 각도 (°)
C	45		35																
B	60		40		B	60		30		SB1	60		55		SB1	60		55	
										SB2	90	8	65		SB2	90	8	65	
A	130	3.5	60		A	130		45		SB3	130		80		SB3	130		80	
										SB3-B	150				SB3-B	150			
		14		15	S1	160	25	50	15	SB4	160		65	15	SB4	160		65	15
					S2	280		65		SB5	230	14			SB5	230	14		
					S3	420		80		SB6	420	25			SB5-B	270			
S	230		80		SS	650		100		SB7	600	36			SB6	420	25	80	
															SB7	600	36		

2) 보행자용 방호울타리 (난간, 웬스)

① 설치장소

- 간이 보도의 신설 또는 보행자의 횡단방지를 위하여 필요한 구간
 - 보행자의 도로횡단을 금지하고 있는 구간 또는 금지하려고 하는 구간
 - 보행자의 무단횡단으로 인하여 교통사고가 발생할 위험이 있는 구간
- 보행자, 자전거 등이 길 밖으로 추락하는 것을 방지하기 위하여 필요한 구간
 - 길 바깥쪽이 위험하여 보행자, 자전거 등의 추락을 방지할 필요가 있는 구간
 - 자전거 전용도로에서 보행자와 자전거의 분리가 필요한 구간

② 설계 기준

- 보행자용 방호울타리의 정상부 윗면에는 수직으로 980N/m(100kg/m), 측면에는 2,500N/m(250kg/m)의 수평력을 가정하여 설계

③ 구조

- 난간의 높이는 110~120cm로 한다.

3) 무단횡단 금지시설

① 설치목적

- 무단횡단 금지시설은 차량 방호기능은 없지만 교통사고가 잦은 지역의 중앙분리대 내에 설치하여 보행자 무단횡단, 차량 및 이륜차 불법유턴을 막기 위한 시설이다.

② 설치조건 (4가지 기준 모두 만족)

- 도로주변 여건으로 인해 보행자 무단횡단사고 발생의 가능성이 높다고 판단되는 구간
- 무단횡단예방을 위한 횡단보도 및 보행자 신호체계 개선이 불가능한 구간
- 보도 측에 보행자용 방호울타리를 설치할 수 없는 구간
- 최소한 무단횡단시설 폭과 양방향 측대 폭(0.5m) 이상 확보가 가능한 구간

③ 기능 및 구조

- 형상은 횡방향 부재를 가진 난간과 유사하며, 횡방향 부재의 상단 높이는 노면에 서부터 90cm를 표준으로 하며, 동일높이로 설치하여 연속적인 시선유도가 이루어 지도록 한다.
- 재질은 차량충돌시 부서지지 않는 재료로서 시선유도봉 재질의 품질기준을 따른다.

나. 중앙분리대

- 20m 도로폭은 중분대 설치 국도등급(I, II, III, IV)에 따라 기준에 맞게 중분대 형식을 적용하고 가드레일 형태로 적용할 경우 연결대(Bar)를 사용하도록 고려한다.
- 중분대 형식을 가드레일로 적용할 경우 교량부는 콘크리트 방호벽으로 설치한다.
- 중앙분리대 방호울타리를 설치하는 경우는 실물충돌시험을 통하여 성능이 검증된 제품으로 설계에 적용한다.
- 부득이 정지시거가 미확보되는 구간에서 추돌사고의 위험보다 반대차로의 중앙선 침범

사고가 위험이 적을 경우 중앙분리대를 삭제할 수도 있다.

1) 중앙분리대용 가드레일

- 가드레일과 콘크리트 방호벽의 연결구간은 전이구간으로 설계한다.

2) 콘크리트 방호벽

- 중분대 설치시 팽창조인트는 30m마다 설치한다.
- 중분대 설치시 수축조인트는 6.0m마다 설치한다.
- 중분대는 기계타설로 하되 교량구간 조인트는 교량의 조인트부와 일치하도록 한다.
- 중분대는 교량의 교대구간까지 설치하며 가드레일과 전이구간으로 설치한다.
- I·C구간에서 소분리구간 시·종점부 10m는 도색을 한다.
- 교량구간 중앙분리대
 - － 일반교량 : 일체식(현수교, PSC Box교 등을 제외한 모든 교량)
 - － 특수교량 : 분리식(현수교, PSC Box교 등)

3) 개구부 설치

- 터널, 인터체인지, 휴게소 전·후에 설치
- 설치장소 : 곡선반경이 600m이상이고, 시야가 확보된 곳
- 개구부는 보수공사구간과 회차구간으로 구분하며, 회차구간에는 재난 시 신속히 해체할 수 있는 방호울타리를 설치한다.
- 개구부는 2km마다 1개소를 설치한다
 - － 개구부 설치 길이 (회차구간 길이)
 - 4차로 : 80m (15m) • 6차로 : 120m (15m)

다. 충격흡수시설

- 1) 주행차로를 벗어난 차량이 도로상의 구조물등과 충돌하기 전에 차량의 충격 에너지를 흡수하여 정지하도록 하거나 차량의 방향을 교정하여 본래의 주행차로로 복귀시키는 기능을 한다.

2) 설치장소

- ① 교각, 교대 앞, 연결로 출구분기점의 강성구조물 앞, 강성 방호울타리 혹은 방음벽 기초의 단부 앞, 요금소 전면, 터널 및 지하차도입구 등에서 방호울타리를 설치할 수 없어 차량과 시설물과의 직접 충돌로 인한 인명과 시설을 보호해야 할 필요가 있는 장소에 설치한다.

3) 설치기준

- ① 충격흡수시설은 도로안전시설설치 및 관리지침('12.11 국토해양부)에 의해 설계속도에 적합 시공여부
- 충격속도 60km/h ⇒ CC1등급
 - 충격속도 80km/h ⇒ CC2등급
 - 충격속도100km/h ⇒ CC3등급
- ② 실물충돌시험에 합격한 성능이 검증된 제품을 설치한다.

5. 낙석방지시설

○ 도로안전시설 설치 및 관리 지침 -낙석방지시설 편 (2011, 국토해양부)에 준하여 적용한다.

가. 설치장소

1) 낙석방지망

① 비포켓식 낙석방지망

- 풍화진행이 빠른 연암이나 풍화암으로 구성된 절개면
- 절취후 절개면의 표면이 고른 절개면

② 포켓식 낙석방지망

- 경암으로 구성되어 있으나 불연속면의 이완 등으로 낙석이 예상되는 절개면
- 발파 등으로 인해 절개면의 표면이 거친 절개면

2) 낙석방지울타리

- ① 절개면 경사가 완만하여 낙석의 튀는 높이가 낙석방지울타리 높이보다 작을 것으로 예상되는 절개면
- ② 경사가 급한 절개면에서 낙석이 방지울타리 밖 도로에 떨어질 가능성이 있는 경우 낙석방지망과 함께 설치
- ③ 토사가 혼합되어 낙하될 것으로 예상되는 절개면은 옹벽과 함께 설치
- ④ 절개면의 하단부에 낙석방지울타리가 설치된 경우에는 낙석방지망의 하단부 높이를 조절하여 설치(이때, 낙석방지망의 하단부 높이는 낙석방지울타리의 높이까지로 하며 낙석방지울타리가 없는 곳은 지면에서 1m 정도 띄어 설치한다.)

나. 설계기준

1) 낙석방지망

① 비포켓식 낙석방지망

낙석의 하중과 망의 무게를 견딜 수 있는 와이어 로프의 지름을 결정하고 전체 하중이 고정핀에 적용한다고 가정하고 고정핀의 안정을 계산하여 설계한다.

② 포켓식 낙석방지망

낙석방지망의 흡수가능 에너지와 망에 충돌하는 낙석에너지를 비교하여 설계하여야 하며 지주의 강도와 안정성 검토를 실시하여야 한다.

2) 낙석방지울타리

낙석이 낙석방지울타리를 뛰어 넘지 않도록 적정한 높이와 이격거리를 결정한 후 울타리의 허용범위 내에서 흡수가능 에너지를 결정하여 낙석에너지와 비교하여 설계하며 기초의 안정성에 대해 검토하여야 한다.

6. 미끄럼방지포장 및 노면요철포장

가. 관련 기준

- 도로안전시설 설치 및 관리지침-노면요철포장편 (2011. 국토해양부)

나. 「도로안전시설 설치 및 관리지침(2011. 국토해양부)」에 의거 계획하며 신설도로(덧씌우기 포함)에 설치를 지양하고 교차로 접속부, 연결로 등 현장여건 및 도로기하구조상 부득이한 경우에 설치한다.

다. 기존도로 구간 평면선형이나 종단선형이 불량하여 갑작스런 감속이 요구되는 구간에 설치한다.

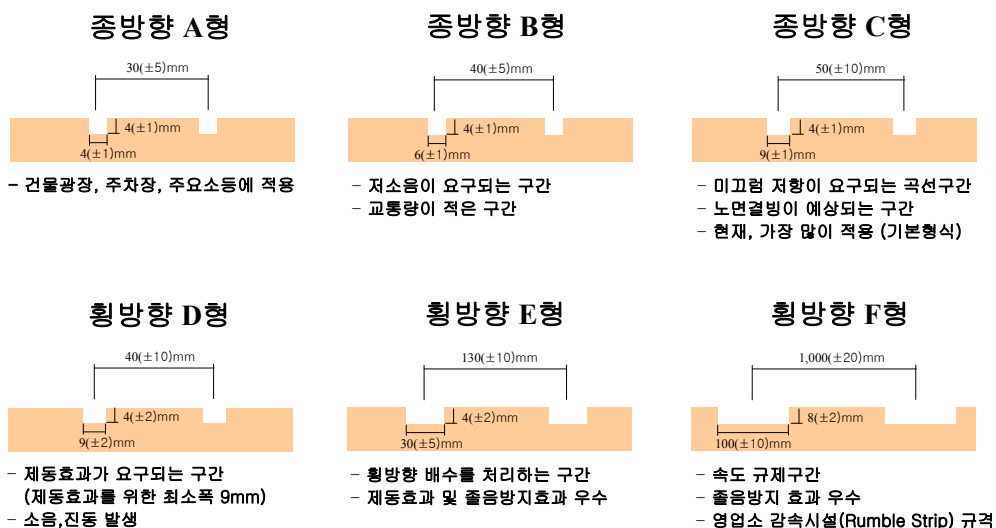
라. 그루빙(Grooving)은 노면결빙 발생우려구간(터널입·출구부, 음지, 곡선부 등), 차로 이탈사고 예상구간(IC램프, 내리막 곡선부 등)에 설치한다.

마. 노면요철포장은 연속적인 주행으로 운전자의 주의가 저하됨이 예상되는 구간의 중앙선(복선)내 또는 길어깨에 설치하며, 「도로안전시설설치 및 관리지침-노면요철포장편(2011.7국토해양부)」에 준하여 적용한다.

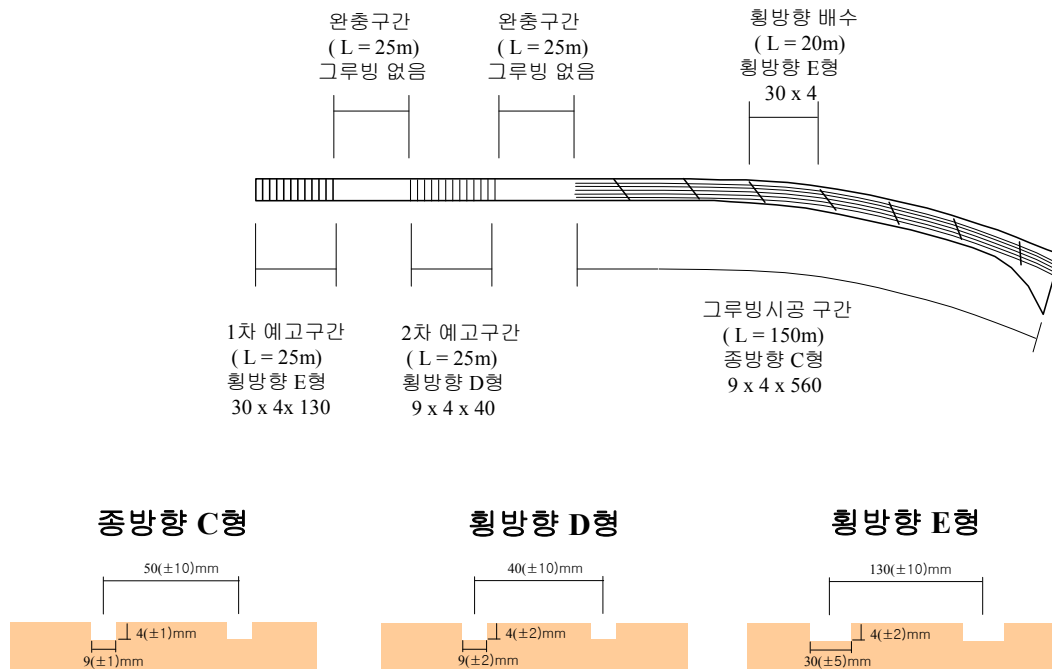
바. 형 식

- 1) 도로표면에 신재료를 추가하는 방식은 이격식 처리방식(1-3 또는 3-6방식)을 지양하고 전면식처리방식을 원칙으로 한다.
- 2) 표면의 재료를 제거하는 형식은 그루빙 방식을 원칙으로하고 슛블라스팅 또는 노면평삭방식도 할 수 있다.
- 3) 그루빙(Grooving)방식

① 표준규격

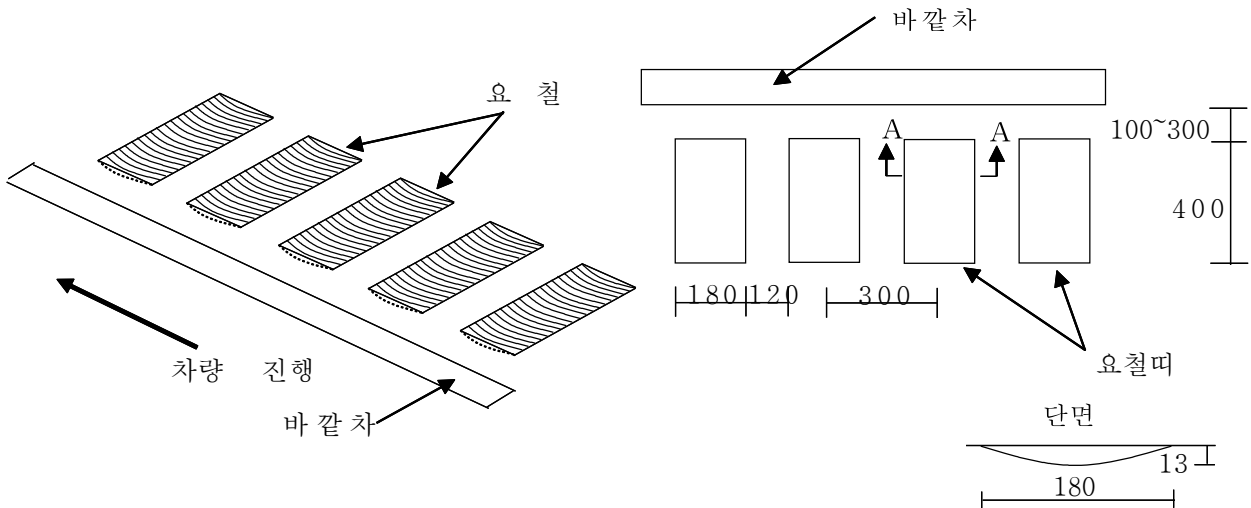


② 시공상세도

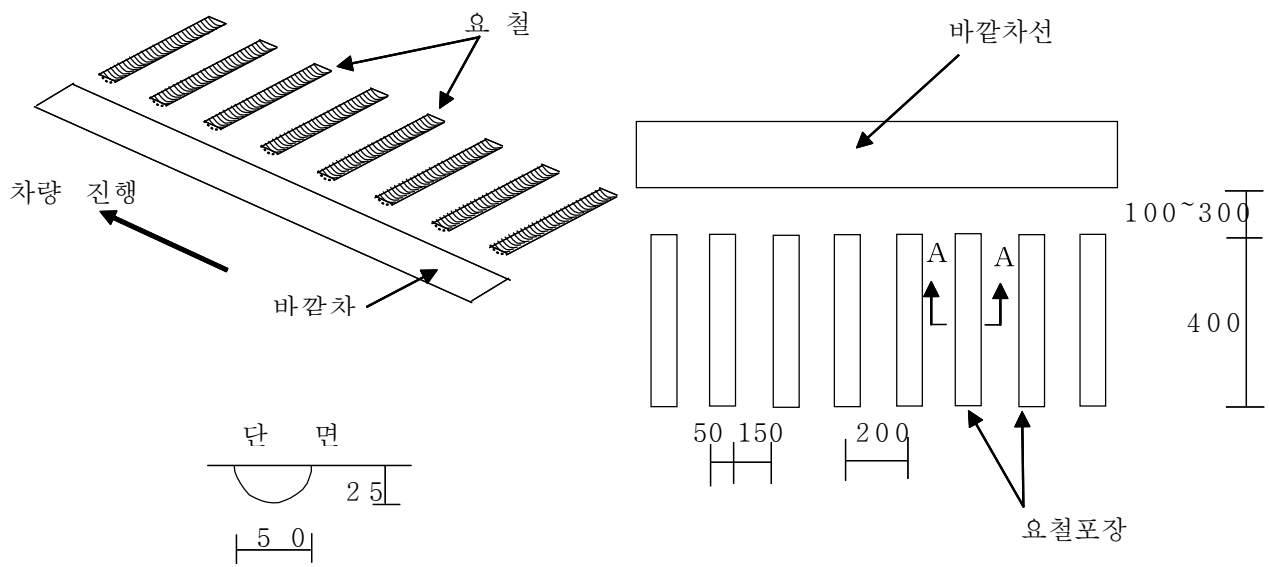


4) 노면요철포장형식은 시공성과 소음 및 진동효과, 내구성등이 우수한 절삭형의 설치를 기본으로 하고 중앙선 또는 도시지역 및 취락지등 소음 및 진동으로 인한 생활환경의 침해가 예상되는 구간에는 다짐형을 설치할 수 있다.

▣ 절삭형



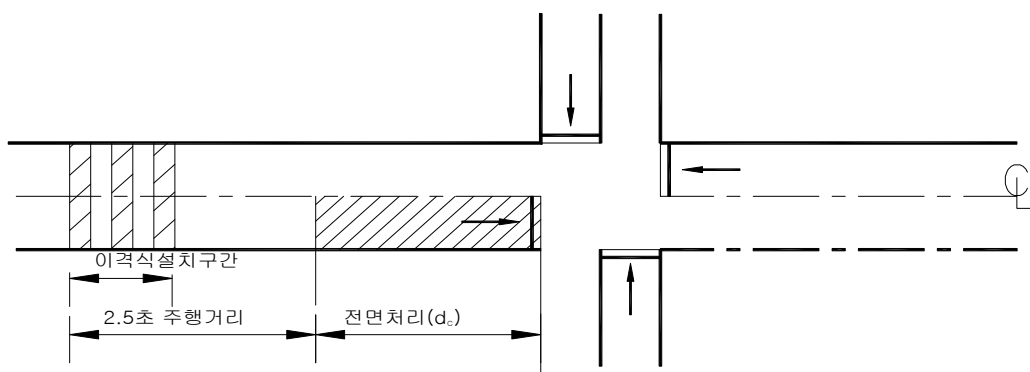
다짐형



사. 교차로, 횡단보도 접근부 (전면처리 최소길이)

(단위 : m)

내리막경사(%) 속도(km/h)	0	2	4	6	8
40	20	20	20	20	25
60	45	50	55	55	60
80	85	90	100	105	115



< 교차로 또는 횡단보도 접근부의 미끄럼방지 포장설치 “예” >

7. 현광방지시설

가. 현광방지시설은 야간에 대향차로에서 다가오는 차량의 전조등으로 인한 운전자의 눈부심을 막아 주기 위한 시설을 말한다.

나. 설치기준

1) 현광방지시설은 교통량, 설계속도, 도로선형 등을 감안하여 필요하다고 인정되는 구간에 설치하며 신기술 등을 검토하여 발주처와 협의한 후 설치한다. 단 다음의 항에 해당되는 도로구간에는 설치하지 않을 수 있다

- ① 중앙분리대 폭이 7.0m를 초과하는 경우
- ② 상·하 차도의 중심높이의 차가 2.0m이상일 경우
- ③ 연속적으로 도로조명을 설치하는 구간
- ④ 정지시거가 부족한 경우 시야확보가 필요한 구간

다. 설치위치

1) 현광방지시설은 중앙분리대의 중앙에 병설되게 설치한다.

2) 중앙분리대 양쪽에 방호울타리가 있을 경우에는 시거확보, 차도중심선의 높이와 편경사의 영향을 고려하여 적당한 쪽의 방호울타리의 지주에 설치한다.

라. 시설종류 및 설치높이

- 1) 식수로 현광방지 : 노면에서 1.8m, 차광각도 12°
- 2) 인공적인 방현시설 : 포장면에서 1.4m, 차광각도 10°

<현광방지 시설 설치 구간>

곡선반경 (m)	편경사 (%)	종단경사의 차(%)					
		0	2	4	6	8	10
250	10	○	○	○	○	○	○
500	6	○	○	○	○	○	○
750	4		○	○	○		
1,000	3		○	○	○		
1,500	2		○	○	○		
2,000	2		○	○			
3,000	2						
∞	2						

- 주) 1. ○는 현광방지시설 설치구간을 나타냄
2. 종단경사차는 상·하행선의 경사의 차(%)임

8. 비상주차대

가. 설치기준

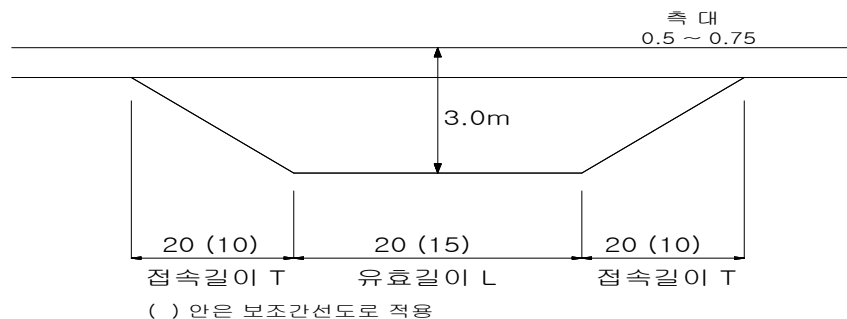
- 1) 도시고속도로, 주간선도로로서 우측 길어깨의 폭원이 2.0m 미만일 경우에는 계획교통량이 적은 경우를 제외하고 설치한다.
- 2) 기타도로에 있어서도 교통량이 많고 필요하다고 인정될 경우에는 비상주차대를 설치한다

나. 설치간격

- 1) 비상주차대의 설치간격은 750m를 표준으로 한다.

다. 설치폭원

- 1) 비상주차대의 설치폭원은 3.0m로 하고 측대가 있는 경우에는 측대를 포함한 폭원으로 함.



< 비상주차대의 평면도 >

9. 긴급제동시설

○ 도로안전시설설치 및 관리지침-긴급제동시설편(2009.11 국토해양부)

가. 긴급제동시설은 설치장소와 지형적 여건 등을 종합적으로 검토하여 안전하고 원활한 통행을 확보할 수 있도록 산지부 하향 급경사로 인해 필요하다고 인정되는 구간에 설치한다.

나. 긴급제동시설은 설치장소와 지형적 여건 등을 종합적으로 검토하여 안전하고 원활한 통행을 확보할 수 있도록 산지부 급경사로 인해 필요하다고 인정되는 구간에 설치한다

다. 설계기준

- 1) 연결로의 진입속도 : 자동차의 안전한 긴급제동을 위한 연결로 진입속도는 130~140킬로미터/시로 설계함을 원칙으로 하며, 지형적인 여건으로 인해 연결로의 소요길이가 충분하지 않은 경우에는 연결로 진입속도를 100킬로미터/시 까지 조정할 수 있다.
- 2) 진입각 : 제동장치의 이상으로 인해 긴급제동시설을 이용하려는 자동차는 진입시에 운전조작의 여유가 없기 때문에 연결로는 가능한 한 직선으로 구성되어야 하고 본선과 연결로의 진입각은 최소화하여야 한다.

- 3) 연결로 : 연결로의 경사는 효과적인 긴급제동을 위해 복합경사로 구성하도록 하며, 연결로의 폭은 안전성을 고려하여 충분하게 확보하도록 한다.
골재부설구간의 길이는 골재진입속도와 경사·구동저항을 고려하여 설치하도록 한다.
- 4) 골재부설층
 - 최대골재크기 : 40mm(골재의 형태는 둥글고 단입도), 5mm이하의 작은골재는 사용하지 않는다.
 - 골재부설층 두께 : 필요한 구동저항성의 확보를 위해 최소 1미터 이상을 바람직한 깊이로 제시한다.
- 5) 표지는 2km전방(거리가 확보될 경우), 1km 전방, 400m 전방에 설치하고 진입부에 진입 표지를 설치한다.
- 6) 본선도로의 우측에 설치를 원칙으로 한다.
- 7) 감속시설 : 골재부설구간에서 정지못한 자동차의 이탈방지를 위해 감속원통, 이탈방지дук 등 감속시설을 설치할 수 있다.
 - 감속원통 : 작은골재가 담긴 원통을 7열로 배열하는 것을 원칙으로 하며, 폭은 골재부설 구간의 폭과 동일하게 한다.
 - 이탈방지дук : 1V : 1.5H의 경사, 0.6~1.5m높이의 2열구조로 설치한다.
- 8) 국내 지형여건과 경제성을 고려하여 제동정지구간을 최대한 확보하도록 하되, 불가피한 경우 감속시설을 기준치 이상으로 적용한다.
- 9) 긴급제동시설의 성능을 유지하기 위해 다음과 같은 부속시설을 설치할 수 있다.
 - 배수시설, 보조도로, 견인앵커, 표지, 조명시설, 표지병

10. 교통신호기

가. 교통신호기는 교통류의 흐름을 분리하여 교차로에서의 충돌사고를 예방하고, 교통소통을 원활하게 하는 기능을 가진다.

나. 설치기준

1) 교통량 기준

- 평일의 교통량이 다음기준을 초과하는 시간이 8시간 이상일 경우

접근로 차로수		주도로 교통량(양방향) (대 / 시)	부도로 교통량(교통량많은쪽) (대 / 시)
주도로	부도로		
1	1	500	150
1	2이상	500	200
2이상	1	600	150
2이상	2이상	600	200

2) 보행자 교통량 기준

- 평일의 교통량이 다음기준을 초과하는 시간이 8시간 이상일 경우

차량교통량 (양방향 : 대/시)	횡단보행자 (자전거 포함 : 명/시)
600	150

- 3) 통학로 : 어린이 보호구역내 횡단보도에 설치한다.
- 4) 교통사고 기록 : 50m이내 구간에서 교통사고 연간 5회이상 발생구간
- 5) 신호등 설치시 횡단보도 부근에 가로등을 설치한다.
- 6) 통합주에 대한 설치기준은 관련기관과 협의후 현장여건을 충분히 고려하여 유동적으로 설치 적용한다.

※ 지자체 및 경찰청과의 협의 후 신호등 설치 및 운영방안을 결정한다.

11. 악천후구간, 터널 및 장대교량 안전시설

가. 비, 눈, 안개 등 악천후 기상현상으로 인해 도로 이용자가 안전한 운행을 유지하기 어려우며, 사고발생 위험이 높다고 판단되는 곳에 설치한다. 또한 터널 및 장대교량에서 도로교통의 안전과 원활한 교통소통을 위해 설치한다.

나. 안전시설은 「도로안전시설설치 및 관리지침-악천후구간, 터널 및 장대구간 설치시설편 (2012.10 국토해양부)」에 의거 계획 및 설치한다.

다. 설계기준

1) 안개지역의 대상시설 :

- 교통안전표지, 미끄럼방지포장, 안개시정표지, 도로전광표지, 노면요철포장, 안개 시선유도등, 시정계

2) 눈, 비 등으로 인한 위험구간의 대상시설

- 시선유도표지, 갈매기표지, 미끄럼방지포장, 노면요철포장, 교통안전표지, 도로전광표지

3) 터널구간의 대상시설

- 터널조명, 구조물도색, 시선유도표지, 표지병, 도로전광표지, 터널 시선유도등

4) 장대교량의 대상시설

- 교량조명, 시선유도표지, 표지병, 도로전광표지, 교량용 빗금표지, 노면요철포장

12. 동물 침입 방지 시설

가. 관련 기준

- 생태통로 설치·관리지침(2010, 환경부)
- 환경친화적인 도로건설지침(2010 국토해양부 · 환경부)

나. 도로에서 야생동물의 로드킬(Road Kill)을 방지하고 생태통로로 유도하기 위해 필요한

구간에 유도울타리, 도로 침입방지벽, 야생동물 탈출구를 설치할 수 있다.

다. 포유류를 대상으로 한 울타리 설치

- 포유류를 대상으로 한 울타리 설치 시 높이규격은 1.2-1.5m를 기본으로 한다.
- 울타리의 망목(mesh)규격은 생태통로 설치·관리지침(환경부 지침)을 준영한다.
- 망 굵기는 최소 2mm로 하여 제품의 내구성, 경관성, 시공성이 원활하도록 한다.
- 땅을 파고 침입하는 경우를 막기 위해 울타리 아래를 반드시 지표면과 밀착시킨다.
- 소형포유류 야생동물 교통사고가 우려되는 구간에는 울타리 하단에 양서·파충류를 대상으로 한 울타리를 덧대어 설치한다.

라. 양서·파충류를 대상으로 한 울타리 설치

- 울타리 높이는 40cm이상으로 하고 이곳에 직경 30mm 이상의 가로대를 도로 바깥쪽으로 설치하거나 망의 끝을 바깥쪽으로 꺾어 설치한다.
- 울타리의 망목(mesh)규격은 최대 1cm×1cm로 한다.

마. 도로 침입방지벽

- 개구리류는 산란장소로 이동하는 습성 때문에 도로횡단에 의한 충돌사고가 예상되는 구간에 설치한다.

바. 야생동물 탈출구

- 배수로의 측구 등은 작은 동물이 떨어지지 않게 하고, 탈출할 수 있는 구조로 한다.
- 배수로의 탈출경사로의 기울기는 30-45°정도로 미끄럽지 않게 한다.
- 집수정 탈출구는 뚜껑을 씌우거나 탈출할 수 있는 구조로 한다.

사. 본 시설의 설치는 “환경친화적인 도로건설지침(2010 국토해양부·환경부)”에 준하여 적용한다.

13. 도로조명시설

가. 관련 기준

- 도로안전시설 설치 및 관리지침-조명시설편(2012, 국토해양부)
- 도로의 구조·시설 기준에 관한 규칙(2012, 국토해양부)

나. 조명시설의 주 기능은 도로 이용자가 안전하고 불안감 없이 통행할 수 있도록 적절한 시각 정보를 제공하여, 교통 안전 및 도로 이용의 효율을 향상시키고 범죄를 예방하는 것이다.

다. 연속조명 설치장소

- 1) 자동차 전용도로 : 도로와 인접한 건물 등의 빛이 도로 교통에 영향을 미치는 구간, 국부 조명시설 설치장소 사이의 연장이 1km이하인 구간, 이외 연속조명이 필요로 하는 특별한 상황에 있는 구간
- 2) 일반도로 : 연평균 일 교통량(AADT)이 25,000대 이상인 시가지 도로

라. 국부조명 설치장소

- 1) 자동차 전용도로 : 입체교차
- 2) 일반도로 : 신호기가 설치된 교차로 또는 횡단보도, 야간 통행에 특히 위험한 장소

3) 필요에 따라 설치 : 교차로 또는 횡단보도, 교량, 도로의 폭·선형이 급변하는 곳, 버스 정차대, 교통사고의 발생 빈도가 높은 장소

마. 연속조명의 등급 및 설치방법은 "도로안전시설 설치 및 관리지침-조명시설편(2012, 국토해양부)"에 따른다.

바. 연속조명만으로 횡단보도 조명기준을 만족하지 못할 때 조명시설을 추가 설치한다.

<횡단보도 조명기준>

용도지역	수평면 평균조도 (lx)		수평면 최소조도 (lx)	
	아스팔트 포장	콘크리트 포장	아스팔트 포장	콘크리트 포장
상업지역	60	40	24	16
주거지역, 공업지역	30	20	12	8
기타지역	15	10	6	4

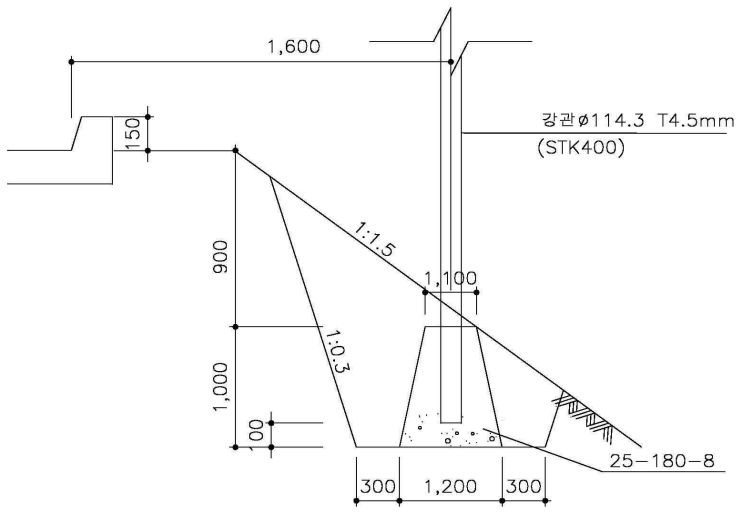
주: 1) 용도지역은 국토의 계획 및 이용에 관한 법률에 따름

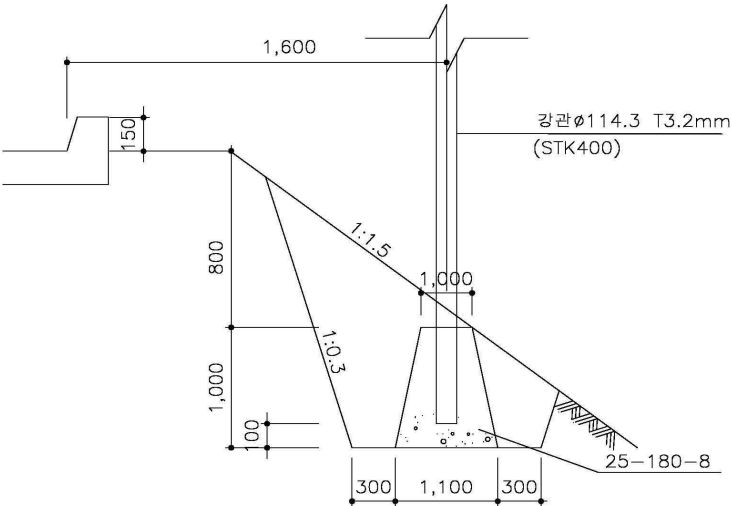
14. 기타사항

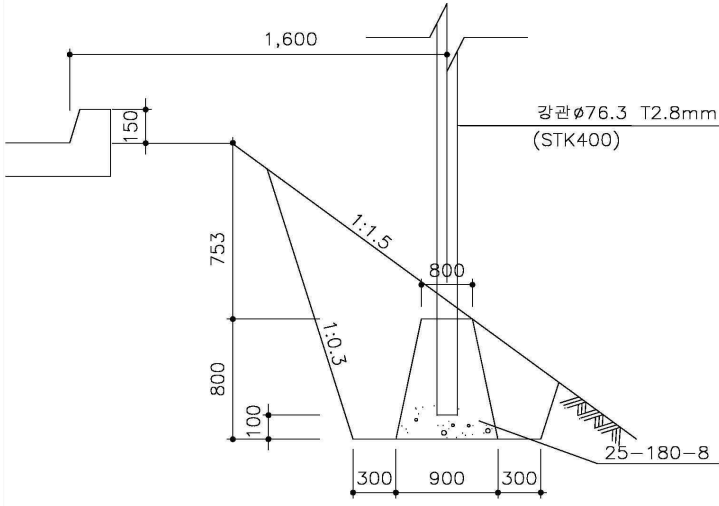
가. 기타 본 기준에서 언급되지 않는 사항에 대해서는 도로표지관련규정집(2006.5 국토해양부), 도로안전시설 설치 및 관리지침(국토해양부)과 기타 관련시방서 및 각종지침 등 발주처의 지시에 따라 반영한다.

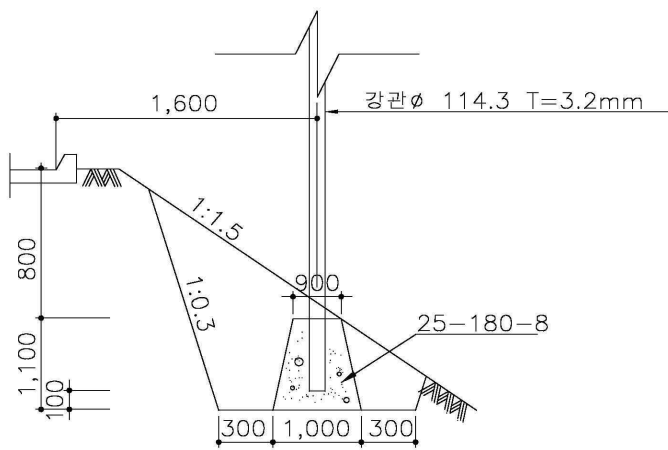
공 종	산 출 근 거	수 량
교통표지판 Φ114.3mm 형식-2 풍속40m/s 속도80km/h 이상 삼각+삼각 (1200×1039 +1200×1039) 삼각+원형 (1200×1039 +Φ896)	1,600 900 1,100 100 1:1.5 1:0.3 1,100 300 1,200 300 25-180-8 강관 Φ 114.3 T=4.5mm (1) 터파기 $\{(2.46 \times 2.46) + (1.8 \times 1.8)\} \times 1/2 \times 1.1 =$ (2) 되메우기 = 터파기 - 콘크리트량 $5.110 - \{(1.1 \times 1.1) + (1.2 \times 1.2)\} \times 1/2 \times 1.1$ $= 5.110 - 1.456 =$ (3) 콘크리트 (25-180-8) $\{(1.1 \times 1.1) + (1.2 \times 1.2)\} \times 1/2 \times 1.1 =$ (4) 거푸집 (합판 6회) $[\{(1.1 + 1.2) \times 1/2\} \times \{\sqrt{\{(0.05)^2 + (1.1)^2\}} \times 4\}] =$	5.110m ³ /개소 3.654m ³ /개소 1.456m ³ /개소 5.060m ² /개소

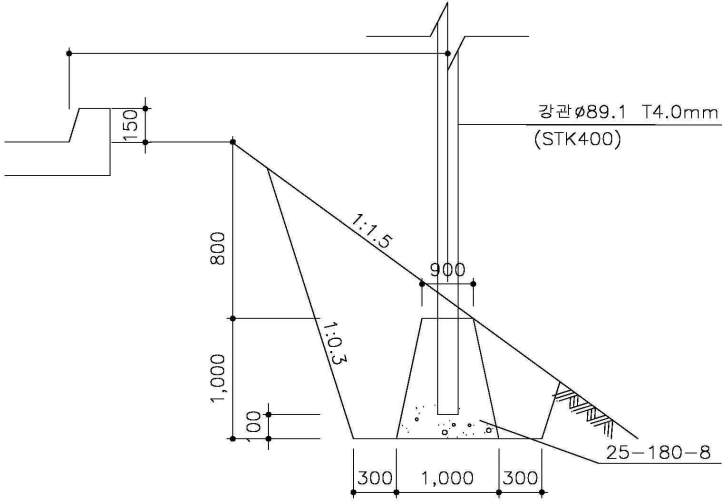
(1) 터파기	
$\{(2.46 \times 2.46) + (1.8 \times 1.8)\} \times 1/2 \times 1.1 =$	5.110m ³ /개소
(2) 되메우기 = 터파기 - 콘크리트량	
$5.110 - \{(1.1 \times 1.1) + (1.2 \times 1.2)\} \times 1/2 \times 1.1$ $= 5.110 - 1.456 =$	3.654m ³ /개소
(3) 콘크리트 (25-180-8)	
$\{(1.1 \times 1.1) + (1.2 \times 1.2)\} \times 1/2 \times 1.1 =$	1.456m ³ /개소
(4) 거푸집 (합판 6회)	
$[\{(1.1 + 1.2) \times 1/2\} \times \{\sqrt{\{(0.05)^2 + (1.1)^2\}} \times 4\}] =$	5.060m ² /개소

공 종	산 출 근 거	수 량
교통표지판 $\Phi 114.3\text{mm}$ 형식-3 풍속40m/s 속도80km/h 이상 삼각+사각 (1200×1039 +1200×400)	 (1) 터파기 $\{(2.4 \times 2.4) + (1.8 \times 1.8)\} \times 1/2 \times 1.0 = 4.500\text{m}^3/\text{개소}$ (2) 되메우기 = 터파기 - 콘크리트량 $4.500 - \{(1.1 \times 1.1) + (1.2 \times 1.2)\} \times 1/2 \times 1.0 = 4.500 - 1.324$ $3.176\text{m}^3/\text{개소}$ (3) 콘크리트 (25-180-8) $\{(1.1 \times 1.1) + (1.2 \times 1.2)\} \times 1/2 \times 1.0 = 1.324\text{m}^3/\text{개소}$ (4) 거푸집 (합판 6회) $[\{(1.1 + 1.2) \times 1/2\} \times \{\sqrt{\{(0.05)^2 + (1.0)^2\}} \times 4\}] = 4.605\text{m}^2/\text{개소}$	4.500m³/개소 3.176m³/개소 1.324m³/개소 4.605m²/개소

공 종	산 출 근 거	수 량
교통표지판 $\Phi 114.3\text{mm}$ 형식-4 풍속40m/s 속도80km/h 이상 원형+사각 ($\Phi 896 + 1200 \times 400$)	 (1) 터파기 $\{(2.3 \times 2.3) + (1.7 \times 1.7)\} \times 1/2 \times 1.0 =$ (2) 되메우기 = 터파기 - 콘크리트량 $4.090 - \{(1.0 \times 1.0) + (1.1 \times 1.1)\} \times 1/2 \times 1.0$ $= 4.090 - 1.103 =$ (3) 콘크리트 (25-180-8) $\{(1.0 \times 1.0) + (1.1 \times 1.1)\} \times 1/2 \times 1.0 =$ (4) 거푸집 (합판 6회) $[\{(1.0 + 1.1) \times 1/2\} \times \{\sqrt{(0.05)^2 + (1.0)^2} \times 4\}] =$	4.090m³/개소 2.907m³/개소 1.103m³/개소 4.200m²/개소

공 종	산 출 근 거	수 량
교통표지판 $\Phi 76.3\text{mm}$ 형식-5 풍속40m/s 속도80km/h 미만 삼각 (900×779) 원형 ($\Phi 597.2$)	 (1) 터파기 $\{(1.98 \times 1.98) + (1.5 \times 1.5)\} \times 1/2 \times 0.8 =$ (2) 되메우기 = 터파기 - 콘크리트량 $2.468 - \{(0.8 \times 0.8) + (0.9 \times 0.9)\} \times 1/2 \times 0.8$ $= 2.468 - 0.580 =$ (3) 콘크리트 (25-180-8) $\{(0.8 \times 0.8) + (0.9 \times 0.9)\} \times 1/2 \times 0.8 =$ (4) 거푸집 (합판 6회) $[(0.8 + 0.9) \times 1/2] \times \{\sqrt{(0.05)^2 + (0.8)^2} \times 4\} =$	2.468m³/개소 1.888m³/개소 0.580m³/개소 2.720m²/개소

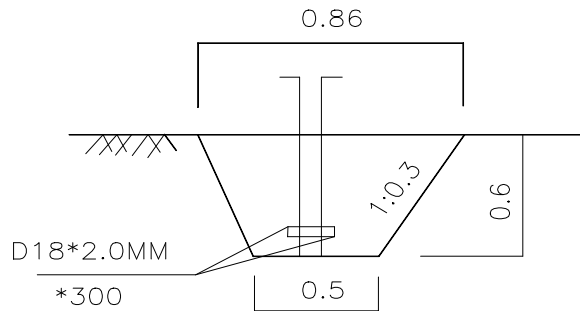
공 종	산 출 근 거	수 량
교통표지판 $\Phi 114.3\text{mm}$ 형식-6 풍속40m/s 속도80km/h 미만 삼각+삼각 (900×779 +900×779) 삼각+원형 (900×779 + $\Phi 597.2$)	 (1) 터파기 $\{(2.26 \times 2.26) + (1.6 \times 1.6)\} \times 1/2 \times 1.1 =$ (2) 되메우기 = 터파기 - 콘크리트량 $4.217 - \{(0.9 \times 0.9) + (1.0 \times 1.0)\} \times 1/2 \times 1.1$ $= 4.217 - 0.994 =$ (3) 콘크리트 (25-180-8) $\{(0.9 \times 0.9) + (1.0 \times 1.0)\} \times 1/2 \times 1.1 =$ (4) 거푸집 (합판 6회) $[\{(0.9 + 1.0) \times 1/2\} \times \{\sqrt{\{(0.05)^2 + (1.1)^2\}} \times 4\}]$ $=$	4.217m³/개 소 3.223m³/개 소 0.994m³/개 소 4.180m²/개 소

공 종	산 출 근 거	수 량
교통표지판 Φ76.3mm 형식-7 풍속40m/s 속도80km/h 미만 삼각+사각 (900×779 +900×400)	 (1) 터파기 $\{(2.2 \times 2.2) + (1.6 \times 1.6)\} \times 1/2 \times 1.0 =$ (2) 되메우기 = 터파기 - 콘크리트량 $2.380 - \{(0.9 \times 0.9) + (1.0 \times 1.0)\} \times 1/2 \times 1.0$ $= 2.380 - 0.905 =$ (3) 콘크리트 (25-180-8) $\{(0.9 \times 0.9) + (1.0 \times 1.0)\} \times 1/2 \times 1.0 =$ (4) 거푸집 (합판 6회) $[\{(0.9 + 1.0) \times 1/2\} \times \{\sqrt{\{(0.05)^2 + (1.0)^2\}} \times 4\}] =$	2.380m ³ /개소 1.475m ³ /개소 0.905m ³ /개소 3.800m ² /개소

2. 시선유도표지

가. 테리네이타

- 설치기준 : 설계요령 『2. 시선유도표지(테리네이타)』 참조
- 중앙분리대용, 가드레일용, 교량용, 옹벽용, 토공용 등을 구분하여 수량을 산출한다.
- 소분리대 반사판 : I.C 분류 노즈부에 설치한다.
- 토공용(가이드 포스트) : 터파기, 되메우기 기준



1) 터 파 기

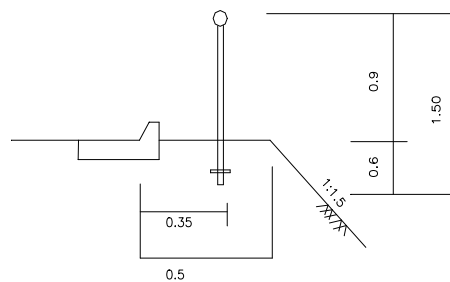
$$(0.86^2 + 0.5^2) \times 1/2 \times 0.6 = 0.297m^3/\text{개소}$$

2) 되메우기

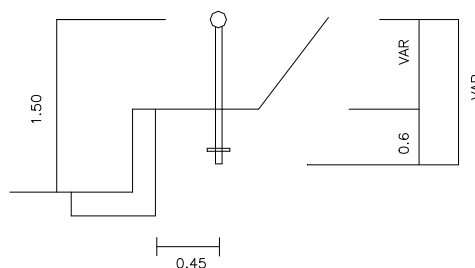
$$0.297 - \left[\frac{(0.048^2 \times \pi)}{4} \times 0.5 + \frac{(0.018^2 \times \pi)}{4} \times 0.252 \times 2 \right] = 0.296m^3/\text{개소}$$

① 설치표준도

- 쌓기부



- 깎기부



- ② 노면에서 반사체의 중심까지 높이는 0.9m를 적용 설치한다.

③ 종류별 설계기준

구 분	적 용
토공용 시선유도 표지	깎기부 L형측구(형식-1)적용 및 기타 필요구간
가드레일용	가드레일 설치구간
옹 벽 용	옹벽 L형측구(형식-2,3), 토공용 방음벽
중앙분리대 방호벽용	중앙분리대 단부구간
교 량 용	교량 방호벽 상단
중앙분리대용	중앙분리대 설치구간
소분리대 반사판	유출연결로 노즈부설치

나. 표지병

1) 설치기준

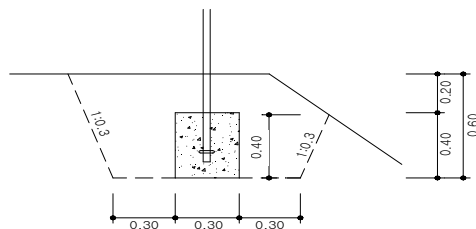
- 설계요령 『2. 시선유도표지(표지병)』 참조
- 중앙선, 차도경계선, 전용차선, 노상장애물, 안전지대 등 노면표시의 기능을 보완할 필요가 있는곳에 설치하며 개소로 수량을 산출한다.

다. 갈매기표지판

1) 설치기준

- 설계요령 『2. 시선유도표지(갈매기표지판)』 참조
- 길어깨 가장자리로부터 0~200cm 되는 곳에 지형에 맞게 설치하며 길어깨 측과 중분대 측을 고려하여 개소로 수량을 산출한다.

2) 기초수량 기준



(1) 터파기

$$\{(0.900+0.900)+(1.26 \times 1.26)\} \times 1/2 \times 0.60 = 0.719 \text{m}^3/\text{개소}$$

(2) 되메우기(터파기-콘크리트량)

$$0.719 - 0.3 \times 0.3 \times 0.4 = 0.683 \text{m}^3/\text{개소}$$

(3) 콘크리트(25-18-8)

$$0.30 \times 0.30 \times 0.40 = 0.036 \text{m}^3/\text{개소}$$

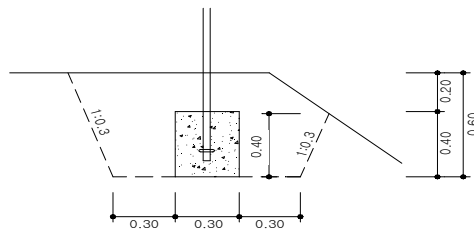
(4) 거푸집 (합판6회)

$$0.3 \times 0.4 \times 4 \text{개} = 0.480 \text{m}^2/\text{개소}$$

라. 장애물 표적표지

1) 중앙분리대 시점부, 지하차도와 기둥, 교대 및 교각, 입체교차시설 진입부, 교량진입부, 터널입구, 요금소 전면, 연결로 유출부 고어, 전주 및 기타구조물, 3지교차로 시선유도 시설 등에 설치하며 개소로 수량을 산출한다.

2) 기초수량 기준



(1) 터파기

$$\{(0.9 \times 0.9) + (1.26 \times 1.26)\} \times 1/2 \times 0.60 = 0.719 \text{m}^3/\text{개소}$$

(2) 되메우기(터파기-콘크리트량)

$$0.719 - 0.036 = 0.683 \text{m}^3/\text{개소}$$

(3) 콘크리트(25-18-8)

$$0.30 \times 0.30 \times 0.40 = 0.036 \text{m}^3/\text{개소}$$

(4) 거푸집 (합판6회)

$$0.3 \times 0.4 \times 4 \text{개} = 0.480 \text{m}^2/\text{개소}$$

마. 구조물도색 및 빗금표지

1) 차량의 진행방향을 지시하여 구조물과의 충돌을 방지하는 시설물에 설치한다.

○ 구조물도색 : 검정색과 노란색 도료로 도색하며, 면적(m²)으로 산출한다.

○ 빗금표지(알루미늄판)

- 한방향 지시 : 30cm×90cm 크기로 개소로 산출한다.

- 동일방향 교통류분리 : 60cm×90cm 크기로 개소로 산출한다.

바. 시선유도봉

○ 교통사고 발생위험이 높은 곳, 운전자의 주의가 요하는 곳에 설치한다.

○ 원통형을 표준으로 개소로 산출한다.

○ 규격

- 70km/h 이상인 도로 : 70cm

- 60km/h 이하인 도로 : 40cm

3. 노면표시

가. 설치기준 : 설계요령 『3. 노면표시』 참조

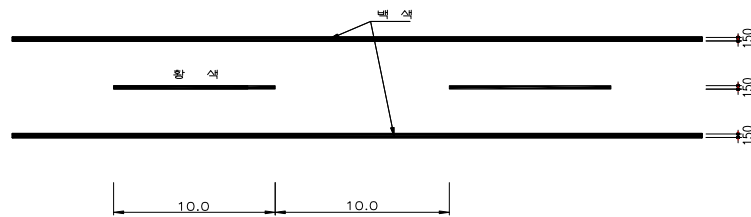
나. 백색, 황색으로 구분하여 면적단위로 산출한다.

다. 포장시공중 차량 통행을 위한 임시 차선도색을 계상한다.

라. 차선도색

1) 본선이 2차로인 경우

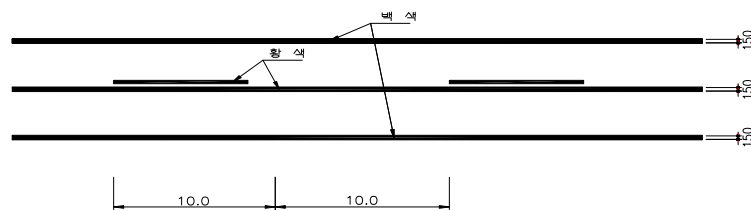
<양방향 추월 가능구간>



① 백색 : $0.15 \times 2 \times 1.0 = 0.30\text{m}^2/\text{m}$

② 황색 : $10.0 \times 0.15 \times 1/20 = 0.075\text{m}^2/\text{m}$

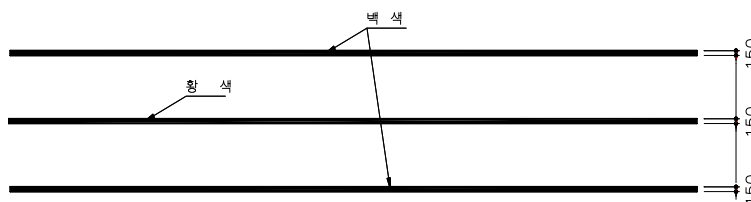
<일방향 추월 가능구간>



③ 백색 : $0.15 \times 2 \times 1.0 = 0.30\text{m}^2/\text{m}$

④ 황색 : $(0.15 \times 1.0) + (0.15 \times 10.0 \times 1/20) = 0.225\text{m}^2/\text{m}$

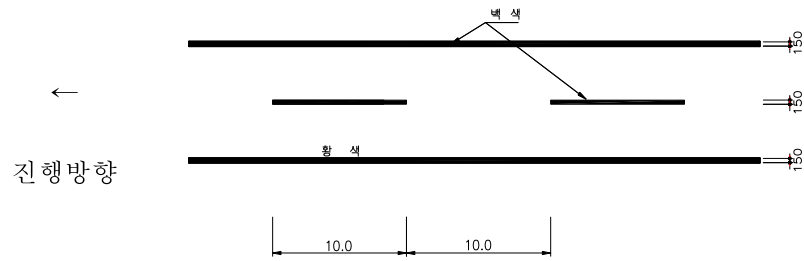
<추월금지 구간>



⑤ 백색 : $0.15 \times 2 \times 1.0 = 0.30\text{m}^2/\text{m}$

⑥ 황색 : $0.15 \times 1.0 = 0.15\text{m}^2/\text{m}$

2) 본선이 4차로인 경우



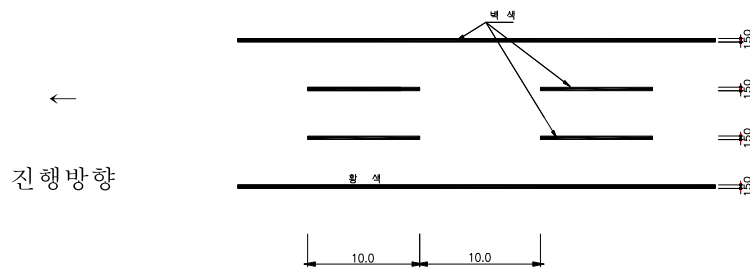
① 백 색

- 가열형 (외측 측대선 : 실선) : $0.15 \times 1.0 \times 2 = 0.30\text{m}^2/\text{m}$
- 가열형 (차선 분리선 : 파선) : $0.15 \times 10.0 \times 1/20 \times 2 = 0.15\text{m}^2/\text{m}$
- 가열형 (차선 분리선 : 실선 터널구간) : $0.15 \times 1.0 \times 1 = 0.15\text{m}^2/\text{m}$

② 황 색

- 상온형(내측 측대선 : 실선) : $0.15 \times 1.0 \times 2 = 0.30\text{m}^2/\text{m}$

3) 본선이 6차로인 경우



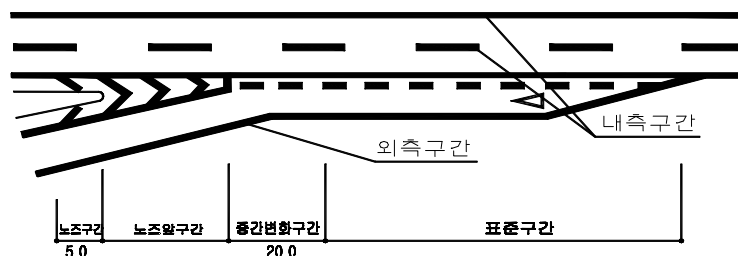
① 백 색

- 가열형 (외측 측대선 : 실선) : $0.15 \times 1.0 \times 2 = 0.30\text{m}^2/\text{m}$
- 가열형 (차선 분리선 : 파선) : $0.15 \times 10.0 \times 1/20 \times 4 = 0.30\text{m}^2/\text{m}$

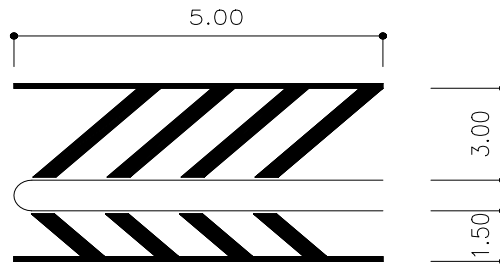
② 황 색

- 상온형(내측 측대선 : 실선) : $0.15 \times 1.0 \times 2 = 0.30\text{m}^2/\text{m}$

4) 교차로 가·감속 차로 및 노즈구분

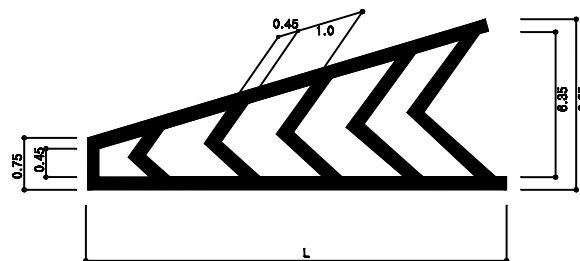


① 노즈구간



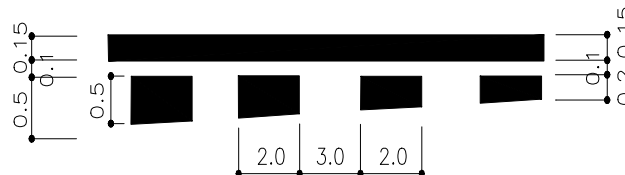
- 백색 실선(가열형) : $0.15 \times 5.0 \times 2 = 1.50\text{m}^2/\text{m}$
- 백색 갈매기차로(가열형) : $0.45 \times 4.35 \times 1/\text{COS}45^\circ \times 4 = 11.073\text{m}^2/\text{개}$

② 노즈 앞구간



- 백색 실선(가열형) : $0.15 \times L \times 2$
- 백색 갈매기차로(가열형) : $(0.45+6.35) \times 1/2 \times 0.45 \times 1/\text{COS}45^\circ \times (L \div 1.45)$

③ 중간부 변화구간



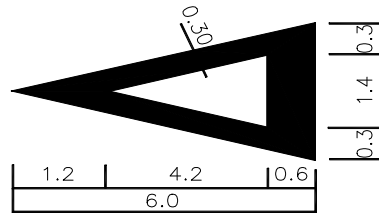
- 백색(가열형) : $0.15 \times 20 = 3.00\text{m}^2/\text{개}$
- 백색(가열형) : $(0.50 + 0.20) \times 1/2 \times 8.0 = 2.80\text{m}^2/\text{개}$

④ 표준구간



- 백색(가열형) : $0.15 \times 10/10 = 0.15\text{m}^2/\text{m}$
- 백색(가열형) : $(0.20 \times 2.0 \times 2) \times 1/10 = 0.08\text{m}^2/\text{m}$

⑤ 양보표지



○ 백색(가열형) : $2.0 \times 6.0 \times 1/2 - 1.4 \times 4.2 \times 1/2 = 3.06\text{m}^2/\text{개}$

마. 노면요철포장은 길이단위로 산출한다.

4. 가드레일

- 설치기준 : 설계요령 『4. 차량방호 안전시설』 참조
- 표준 쌓기 구간은 성토부 실물충돌시험에 합격한 가드레일로 산출한다.
- 표준 쌓기 구간 이외에는 지주의 수평지지력시험을 실시하여 현장지지력이 시험장지력의 90%미만일 때 지주지지력 보강시설을 포함한다.

가. 가드레일

- 1) 가드레일은 성능기준에 맞는 제품을 사용하고 설치길이는 설치 등급에 따라 「실물충돌시험」에 의한 개소당 설치연장으로 산출한다.

나. 레일포스트

- 1) 가드레일 설치시 레일포스트 설치간격을 산출한다.
※ 수량 = 개소당 설치연장(L) ÷ n + 1
- 2) 포스트는 용도별, 길이별로 산출한다.

다. 단부레일

- 1) 라운딩 단부레일은 토공부 차량진행방향의 시점부에 설치한다.
- 2) 주먹형 단부레일은 차량진행방향의 종점부에 설치한다.

라. 지주지지력 보강시설

- 1) 지주의 수평지지력 시험은 최소 1개소 이상(1km당 2개소) 실시한다.
- 2) 지주지지력 보강시설은 지주 보강판, 콘크리트 기초 등이 있으며 현장지지력이 시험장지력의 90% 이상을 만족해야 한다.

5. 중앙분리대

- 설치기준 : 설계요령 『4. 차량방호 안전시설』 참조
- 암구간 : 지주매입깊이는 포장층 아래 0.4m이상으로 한다.
- 쌓기구간 : 포장면 보링후 설치한다.

가. 가드레일

1) 표준레일(양면)

- 충분대용 가드레일 설치길이는 「실물충돌시험」에 의한 개소당 설치연장으로 산출한다.

2) 레일포스트

- 충분대용 가드레일 설치시 레일포스트 설치간격을 산출한다.

$$\text{※ 수량} = \text{개소당 설치연장(L)} \div n + 1$$

3) 라운드레일

- 차량진행방향의 시·종점부에 설치한다.

나. 콘크리트 방호벽

1) 토 공 용

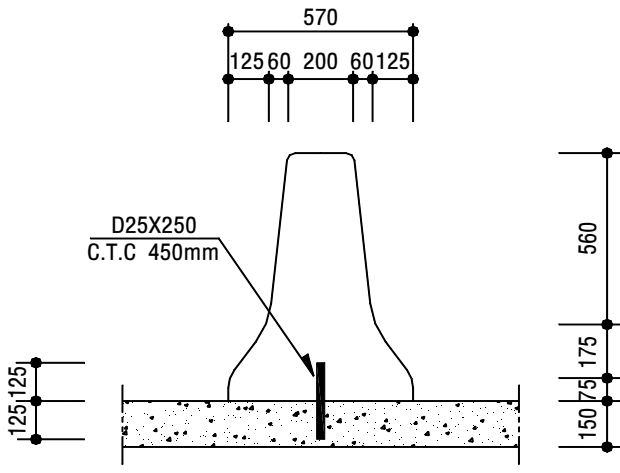
- 구체콘크리트 : 연장으로 산출
- 단부처리 : 연장으로 산출
- 개 구 부 : IC간격에 따라 설치, 연장으로 산출
- 조인트 마감처리 팽창조인트는 30m마다 설치, 개소로 산출($L \div 30 - 1$)
수축조인트는 6m마다 설치

2) 교량용 (분리형 및 일체형에 공통적용)

- 구체콘크리트 : 연장으로 산출
- 조인트 마감처리 : 개소로 산출(교량 조인트부에 설치)
- 교량의 교대구간까지 설치하며 가드레일과 전이구간으로 산출

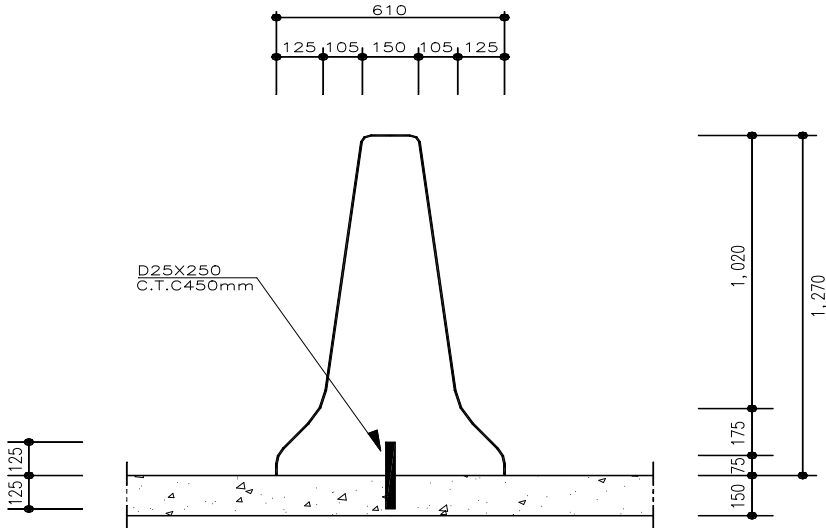
3) IC용

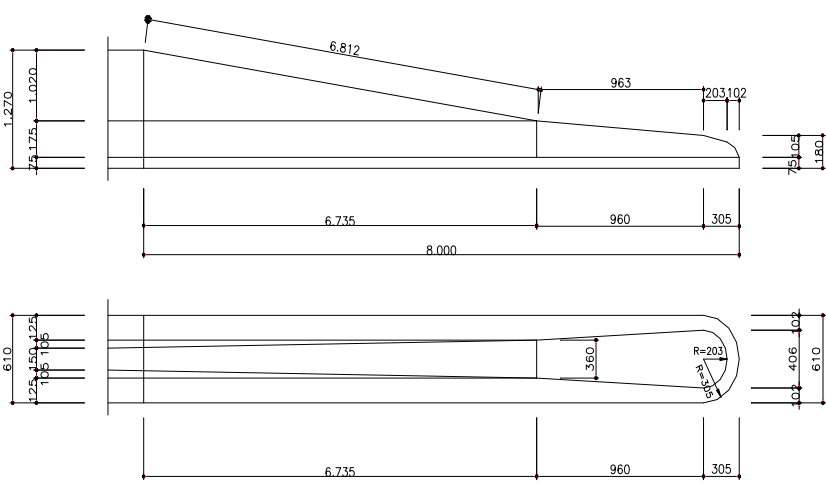
- 토공용 : 연장으로 산출
- 교량용 : 연장으로 산출
- 집산로 소분리대 : 연장으로 산출

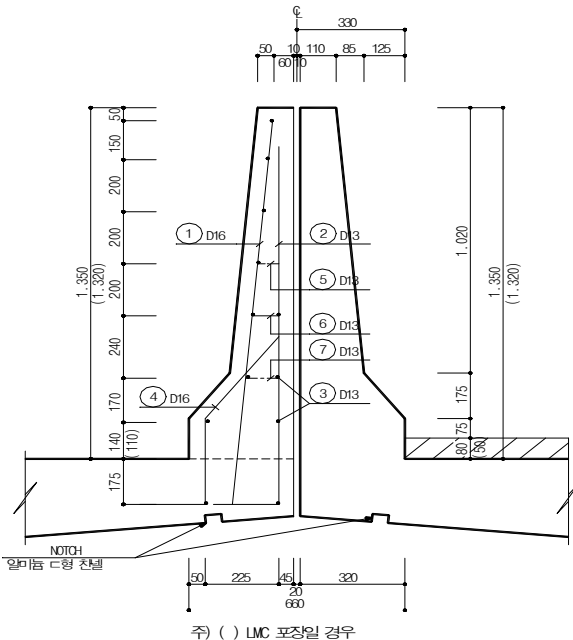
공 종	산 출 근 거	수 량
중양분리대 (국도Ⅳ, 국가지원 지방도)	A. 토공용 중분대 ① 콘크리트 포장용  - 콘크리트(구체) $(0.20 + 0.32) \times 1/2 \times 0.56 + (0.32 + 0.57) \times 1/2 \times 0.175 + 0.57 \times 0.075 =$ - 철근(구체) $3.98 \times 0.25 \times 2.22 =$ - 양생면적(구체) $\{0.075 + \sqrt{(0.560^2 + 0.06^2)} + \sqrt{(0.175^2 + 0.125^2)}\} \times 2 + 0.2 =$	0.266m³/m 2.209kg/m 1.907m²/m

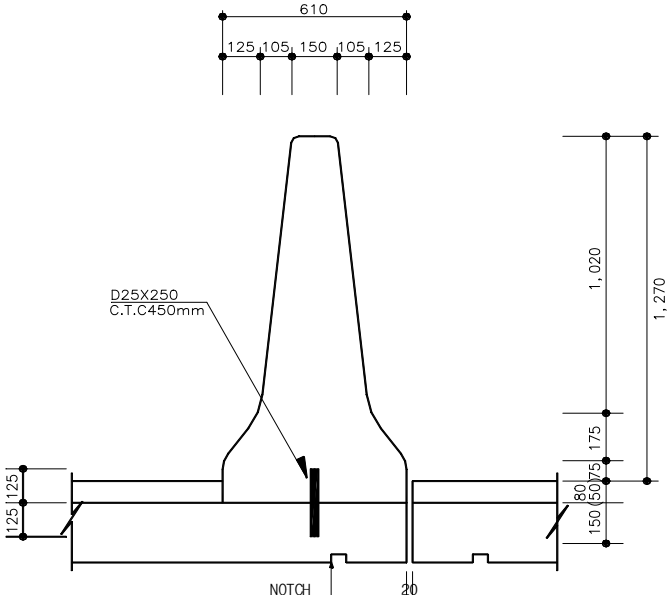
공 종	산 출 근 거	수 량
중앙분리대 (국도Ⅳ, 국가지원 지방도)	A. 토공용 중분대 ① 콘크리트 포장용 - 콘크리트(구체) $(0.20 + 0.32) \times 1/2 \times 0.56 + (0.32 + 0.57) \times 1/2 \times 0.175 + 0.57 \times 0.075 =$ - 철근(구체) $3.98 \times 0.25 \times 2.22 =$ - 양생면적(구체) $\{0.075 + \sqrt{(0.560^2 + 0.06^2)} + \sqrt{(0.175^2 + 0.125^2)}\} \times 2 + 0.2 =$	0.266m³/m 2.209kg/m 1.907m²/m

공 종	산 출 근 거	수 량
(국도Ⅳ, 국가지원 지방도)	② 아스팔트 포장용 - 콘크리트(구체) $(0.20 + 0.32) \times 1/2 \times 0.56 + (0.32 + 0.57) \times 1/2 \times 0.175 + 0.57 \times 0.125 =$ - 철근(구체) $3.98 \times 0.25 \times 2.22 =$ - 양생면적(구체) $\{0.125 + \sqrt{(0.560^2 + 0.06^2)} + \sqrt{(0.175^2 + 0.125^2)}\} \times 2 + 0.2 =$	0.294m³/m 2.209kg/m 2.006m²/m

공 종	산 출 근 거	수 량
중양분리대 (국도 I, II, III)	 - 콘크리트 (구체) $(0.15 + 0.36) \times 1/2 \times 1.02 + (0.36 + 0.61) \times 1/2 \times 0.175 + 0.61 \times 0.075 =$ - 철근(구체) $3.98 \times 0.25 \times 2.22 =$ - 양생면적(구체) $\{0.075 + \sqrt{(1.02^2 + 0.105^2)} + \sqrt{(0.175^2 + 0.125^2)}\} \times 2 + 0.15 =$ - 조인트 마감처리 중분대 연장 ÷ 30 - 1 = EA	0.391m³/m 2.209kg/m 2.781m²/m

공	종	산	출	근	거	수	량																								
						수 량 표 <table border="1"> <thead> <tr> <th>구</th><th>분</th><th>단</th><th>위</th><th>수</th><th>량</th><th>비</th><th>고</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>콘크리트포장용</td><td>콘 크 리 트</td><td>M³</td><td></td><td>0.866</td><td></td><td>fck=240kgf/cm²</td><td></td></tr> <tr> <td>아스콘 포장용</td><td>fck=24MPa</td><td>M³</td><td></td><td>1.006</td><td></td><td>쇄석(19M/M)</td><td></td></tr> </tbody> </table>		구	분	단	위	수	량	비	고	콘크리트포장용	콘 크 리 트	M³		0.866		fck=240kgf/cm²		아스콘 포장용	fck=24MPa	M³		1.006		쇄석(19M/M)	
구	분	단	위	수	량	비	고																								
콘크리트포장용	콘 크 리 트	M³		0.866		fck=240kgf/cm²																									
아스콘 포장용	fck=24MPa	M³		1.006		쇄석(19M/M)																									
		－ 콘크리트 (단부) 단부콘크리트 (1개소당) 1) $(1/2 \times 1.02 \times 6.735 \times 0.36) - \{(1.02 \times 0.105 \times 1/2 \times 6.735) \times 2\} = 0.875$ 2) $\{(0.36 \times 0.61)/2 \times 0.175 \times 6.735\} = 0.517$ 3) $0.61 \times 6.735 \times 0.075 = 0.308$ 4) $\{(0.36 + 0.61)/2 \times 0.175 \times 0.96\} - [\{(0.36 + 0.406)/2 \times 0.07 \times 0.96\} / 2] = 0.068$ 5) $0.61 \times 0.96 \times 0.075 = 0.043$ 6) $\{(0.305^2 \times 3.14)/2 + (0.203^2 \times 3.14)/2\} \times 0.105 \times 1/2 = 0.011$ 7) $\{(0.305^2 \times 3.14)/2\} \times 0.075 = 0.01$ 계 1)+2)+3)+4)+5)+6)+7) = 1)~3) $[\{(1.02 \times 6.735) \times 1/2\} + \{(0.175 + 0.075) \times 6.735\}] \times 2 = 10.237$ 4) $[\{(0.175 + 0.105)/2 \times 0.96\} + \{(0.305 \times 0.105)/2\}] \times 2 = 0.301$ 5) $0.075 \times 0.96 \times 2 = 0.144$ 6) $0.203^2 \times 3.14 \times 1/2 = 0.065$ 7) $[\{(3.14 \times 0.406) + (3.14 \times 0.57)\} \times 1/4 \times \sqrt{(0.305^2 + 0.105^2)} + \{(3.14 \times 0.61 \times 0.075 \times 1/2\}] = 0.329$ 8) $\{(0.15 + 0.36) \times 1/2 \times 6.812\} + \{(0.36 + 0.406) \times 1/2 \times 0.96\} = 2.105$ 계 1)+2)+3)+4)+5)+6)+7)+8) =				1.886m³/개소	13.181m³/개소																								

공 종	산 출 근 거	수 량
	B. 교량용 중분대 ○ 구체 콘크리트 (분리형)  (1) 콘크리트(구체) : 형식 1 $\{(0.11 + 0.195) \times 1/2 \times 1.02 + (0.195 + 0.320) \times 1/2 \times 0.175 + 0.155 \times 0.320\} \times 2 = 0.500 \text{ m}^3/\text{m}$ 콘크리트(구체-LMC포장일때) : 형식 1-1 $\{(0.11 + 0.195) \times 1/2 \times 1.02 + (0.195 + 0.320) \times 1/2 \times 0.175 + 0.125 \times 0.320\} \times 2 = 0.481 \text{ m}^3/\text{m}$ (2) 구체콘크리트 표면적(양생면적) : 형식 1 $\{0.11 + \sqrt{(0.085^2 + 1.02^2)} + \sqrt{(0.125^2 + 0.175^2)} + 0.155\} \times 2 = 3.007 \text{ m}^2/\text{m}$ 구체콘크리트 표면적(양생면적-LMC포장일때) : 형식 1-1 $\{0.11 + \sqrt{(0.085^2 + 1.02^2)} + \sqrt{(0.125^2 + 0.175^2)} + 0.125\} \times 2 = 2.947 \text{ m}^2/\text{m}$ 1. JOINT 마감처리 중분대 연장 ÷ 30 - 1 = EA 2. 철 근 D 16 : 0.049358 t/m D 13 : 0.056852 t/m 계 : 0.106210 t/m	0.500m³/m 0.481m³/m 3.007m²/m 2.947m²/m EA 0.106210 t/m

공 종	산 출 근 거	수 량
	○ 구체 콘크리트 (일체형)  주) () LMC 포장일 경우 (1) 콘크리트(구체) : 형식 2 $\{(0.15 + 0.36) \times 1/2 \times 1.02 + (0.36 + 0.61) \times 1/2 \times 0.175 + 0.155 \times 0.61\} =$ 0.439m³/m 콘크리트(구체-LMC포장일때) : 형식 2-1 $\{(0.15 + 0.36) \times 1/2 \times 1.02 + (0.36 + 0.61) \times 1/2 \times 0.175 + 0.125 \times 0.61\} =$ 0.421m³/m (2) 구체콘크리트 표면적(양생면적) : 형식 2 $\{0.155 + \sqrt{(0.105^2 + 1.02^2)} + \sqrt{(0.125^2 + 0.175^2)}\} \times 2 + 0.15 =$ 2.941m²/m 구체콘크리트 표면적(양생면적-LMC포장일때) : 형식 2-1 $\{0.125 + \sqrt{(0.105^2 + 1.02^2)} + \sqrt{(0.125^2 + 0.175^2)}\} \times 2 + 0.15 =$ 2.881m²/m 1. JOINT 마감처리 중분대 연장 ÷ 30 - 1 = EA 0.002209 t/m 2. 철 근 D 25 : 0.002209 t/m	0.439m³/m 0.421m³/m 2.941m²/m 2.881m²/m 0.002209 t/m

562

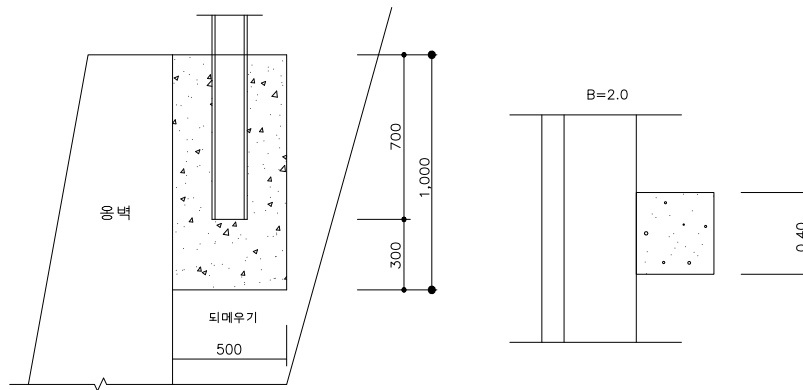
6. 낙석방지시설

가. 낙석방지울타리(낙석방지책)

- 1) 설치기준 : 설계요령 『5. 낙석방지시설』 참조
- 2) 낙석방지울타리를 설치연장으로 수량을 산출한다.
- 3) SPAN길이는 현지여건을 고려 일반구간은2.0m, 낙석 등의 우려구간은3.0m로 한다.
- 4) 높이는 2.853m로 한다.

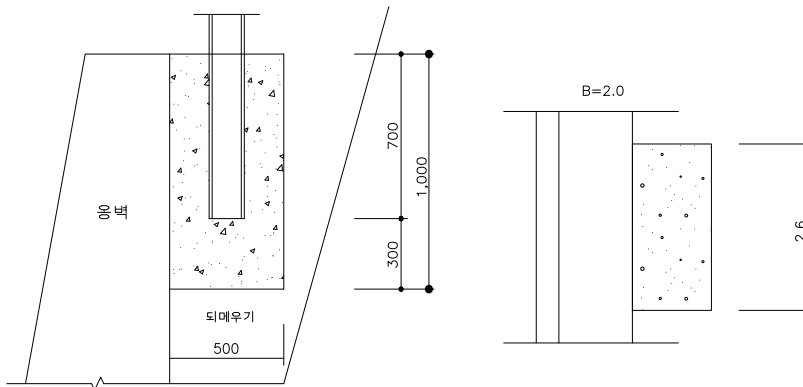
SPAN 2.0m

※ 표준구간



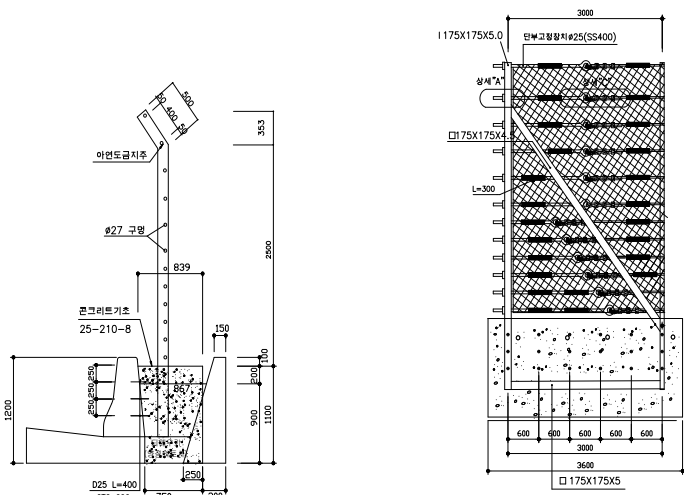
- ① 되메우기 공제 : $0.50 \times 0.40 \times 0.80 = 0.160\text{m}^3$
- ② 콘크리트(25-21-8) : $0.50 \times 0.40 \times 1.00 = 0.200\text{m}^3$
- ③ 거푸집(합판6회) : $(0.50 \times 1.0 \times 2\text{EA}) + (0.40 \times 1.0) = 1.400\text{m}^2$

※ 단부구간



- ① 되메우기 공제 : $0.50 \times 2.6 \times 0.80 = 1.040\text{m}^3$
- ② 콘크리트(25-21-8) : $0.50 \times 2.60 \times 1.00 = 1.300\text{m}^3$
- ③ 거푸집(합판6회) : $(0.5 \times 1.0 \times 2\text{EA}) + (2.6 \times 1.0) = 3.600\text{m}^2$

공 종	산 출 근 거	수 량
낙석방지 울타리 옹벽용 일반부 SPAN3.0m	- 콘크리트 (25-21-8) $(0.839 \times 1.0 + 0.75 \times 1.0) \div 2 \times 0.8 + (0.75 \times 1.0 \times 0.3)$ = 0.860m3/nr - 거푸집 (합 판6회) $\{(0.839 + 0.75) \div 2 \times 0.8 + 0.75 \times 0.3\} \times 2nr + 1.1 \times 1.0$ = 2.821m3/nr - 암 터파기 $(0.55 + 0.15) \times 1/2 \times 1.2 \times 1.6$ = 0.672m3/nr - 되메우기 $0.672 - (0.25 \times 0.75 \times 1/2 \times 1.0)$ = 0.578m3/nr - L형측구 되메우기 공제 $\{(0.867 + 0.60) \times 1/2 \times 0.6 - 1/2 \times 0.050 \times 0.150 + (0.6 + 0.5) \times 1/2 \times 0.3\} \times 1.0$ = 0.601m3/nr - 철 근(D25) $3.98 \times 0.4 \times 3 \div 1000$ = 0.0047t/nr	

공 종	산 출 근 거	수 량
낙석방지 울타리 옹벽용 단 부 SPAN3.0m	 - 콘크리트 25-21-8) $(0.839 \times 3.6 + 0.75 \times 3.6) \div 2 \times 0.8 + (0.75 \times 3.6 \times 0.3)$ = 3.098m³/nr - 거푸집 (합판6회) $\{(0.839 + 0.75) \div 2 \times 0.8 + 0.75 \times 0.3\} \times 2nr + 1.1 \times 3.6$ = 5.681m²/nr - 암 터파기 $(0.55 + 0.15) \times 1/2 \times 1.2 \times 4.2$ = 1.764m³/nr - 되메우기 $1.764 - (0.25 \times 0.75 \times 1/2 \times 3.6)$ = 1.426m³/nr - L형측구 되메우기 공제 $\{(0.867 + 0.60) \times 1/2 \times 0.6 - 1/2 \times 0.050 \times 0.150 + (0.6 + 0.5) \times 1/2 \times 0.3\} \times 3.6$ = 2.164m³/nr - 철 근(D25) $3.98 \times 0.4 \times 3 \div 1000 \times 6$ = 0.0286t/nr	

나. 낙석방지망

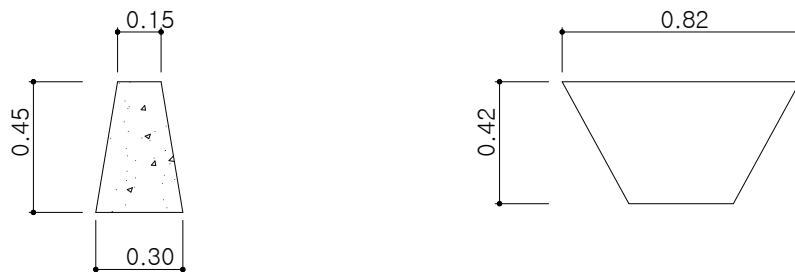
- 1) 설치기준 : 설계요령 『5. 낙석방지시설』 참조
- 2) 낙석방지망은 설치면적으로 수량산출한다.
- 3) 절개면 하단부에 낙석방지울타리가 설치된 경우에는 낙석방지망의 하단부 높이를 조절하여 설치한다. 이때 낙석방지망의 하단부 높이는 낙석방지울타리의 높이까지로 한다.
- 4) 낙석방지울타리가 없는 곳은 지면에서 1m정도 띄어 설치한다.

7. 가드웬스

가. 설치기준 : 설계요령 『4. 차량방호 안전시설』 참조

나. 토공용과 육교용으로 구분하여 연장으로 수량산출한다.

※ 토공용



1) 터파기

$$\{(0.40 \times 0.40) + (0.82 \times 0.82)\} \times 1/2 \times 0.42 = 0.175 \text{m}^3/\text{개소}$$

2) 되메우기=터파기-콘크리트량

$$0.175 - 0.025 = 0.150 \text{m}^3/\text{개소}$$

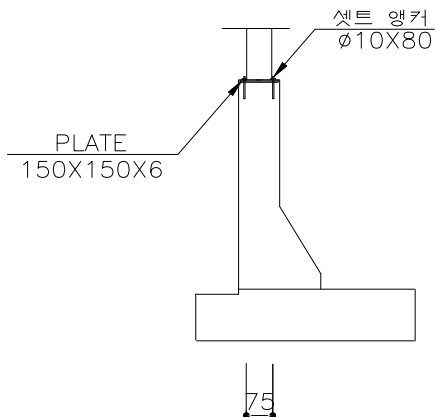
3) 콘크리트(25-18-8)

$$\{(0.30 \times 0.30) + (0.15 \times 0.15)\} \times 1/2 \times 0.45 = 0.025 \text{m}^3/\text{개소}$$

4) 거푸집(합판 6회)

$$(0.30 + 0.15) \times 0.45 \times 1/2 \times 4 = 0.405 \text{m}^2/\text{개소}$$

※ 육교용



1) Plate 및 Anchor를 사용하여 설치

STS Plate (215×245×16t) : 1 EA

STS Anchor B/N (Ø16×200) : 4 EA

8. 미끄럼방지포장 및 노면요철포장

- 가. 설치기준 : 설계요령 『6. 미끄럼방지포장 및 노면요철포장』 참조
- 나. 미끄럼 방지 포장면적(m^2)으로 수량을 산출한다.
- 다. 전면식, 이격식을 구분하여 산출한다.
- 라. 그루빙은 종·횡방향을 구분하여 산출한다.
- 마. 노면요철포장은 절삭형, 다짐형으로 구분하여 산출한다.

9. 충격 흡수시설

- 가. 장소에 따라 적절한 수량을 산출한다.
- 나. 개소 단위로 산정한다.

10. 현광방지 시설(차광망)

- 가. 차광망은 연장으로 산출한다.

11. 비상주차대

- 가. 750m마다 1개소씩 산출하여 수량은 각 해당 공종별로 산출한다.

12. 긴급제동 시설

가. 골재부설

- 1) 최대골재크기 : 둥근강자갈 $\varnothing 40mm$
- 2) 설치길이에 따라 체적(m^3)으로 산출한다.

나. 감속원통

- 1) 유격 : $\varnothing 1,000mm$
- 2) 감속원통속은 둥근 강자갈로 채운다.
- 3) 수량은 설치개소에 따라 EA 단위로 산출한다.

다. 구난앵커

- 1) 설치개소에 따라 EA 단위로 산출한다.

라. 이탈방지독

- 1) 재 료 : 토사
- 2) 설치개소 및 규격에 따라 체적(m^3)으로 산출한다.

마. 배수파이프

- 1) 배수가 필요한 장소에 P.V.C Pipe $\varnothing 300mm$ 를 연장(m)으로 산출한다.

13. 교통신호기

가. 평면교차로 형태와 신호등화 형식을 구분하여 수량을 개소 단위로 산출한다.

- 1) 3지 교차
- 2) 4지 교차
- 3) 점멸등

14. 악천후구간, 터널 및 장대교량 안전시설

가. 대상시설에 따라 적절한 수량을 산출한다.

15. 동물침입방지시설

가. 야생동물을 생태통로로 유도하기 위해 필요한 구간에 유도웬스를 높이별, 종류별 연장(m)으로 산출한다.

16. 기타사항

가. 안개시정표지 및 도로전광표지

- 1) 장소에 따라 적절한 수량을 산출한다.
- 2) 개소단위로 산출한다.

나. 기타 교통안전시설은 설치목적과 기능에 적합한 설치위치와 수량을 산출한다.

자. 부 대 공

□ 설계 적용 요령

1. 도로 안내 표지판

가. 관련 기준

- 도로표지규칙(2008. 03, 국토해양부)
- 도로표지제작 설치 및 관리지침(2012. 04, 국토해양부)
- 출구정보 안내표지 제작·설치 지침(2012, 07, 국토해양부)
- 도로명 안내표지 제작·설치 지침(2012, 06, 국토해양부)
- 도로설계편람(2012, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 안내표지의 설치형식으로는 단주식, 복주식, 편지식(내민식이라고 하며, 이하 편지식), 현수식, 문형식과 부착식이 있다.
- 2) 안내표지의 설치방법 등은 『도로표지규칙(국토해양부)』과 『도로표지 제작·설치 및 관리지침(국토해양부)』을 기준으로 하여 설치하되 도로표지규칙 제2조 제5항의 기타표지를 일반국도에 설치할 경우 별도의 규정이 없는 한 고속국도상의 규격 및 설치방법을 준용한다.
- 3) 자동차전용도로에 설치하는 도로표지는 고속국도에 설치하는 도로표지의 규격과 설치방법을 준용한다.
- 4) 도로명 안내표지 설치가 필요한 경우에는 『도로명 안내표지 제작·설치지침(국토해양부)』을 참조하여 설치한다.
- 5) 복주식 또는 단주식 표지 설치장소에 방호벽, 방음벽, 교량 등의 도로 시설물이 설치되거나, 현지어건 등으로 표지 설치가 어려운 지점은 설치위치를 조정하거나 편지식으로 설치할 수 있다.
- 6) 4차로 이상인 자동차전용도로인 경우 문형식으로 설치하는 것을 원칙으로 하며, 일반국도의 경우 주간선도로에는 필요한 경우 도로표지를 문형식으로 설치할 수 있다.

(단위: cm)

차 로 구 별	표지판 규격	비 고
편 도 1 차 로	290×200	
편 도 2 차 로	500×200	
편 도 3 차 로	600×200	

7) 표지판의 기둥 및 기초에 대한 설계기준은 풍하중을 고려한 아래와 같은 값으로 적용한다. (도로 표지의 구조 안전성 확보를 위한 연구, 2005.10, 국토해양부)

- 사하중 (부속자재 포함) : 20kg/m^2
- 풍하중

지 표 조 도			Ⅱ
기본풍속 (m/s)			40
설계 풍속압 (kg/m^2)	단주식	표지판	144
		지주	120
	복주식 Type-1	표지판	144
		지주	144
	복주식 Type-1	표지판	144
		지주	124
	편지식	표지판	196
		지주	110
	문형식	표지판	196
		지주	283 (차량 직각 방향) 327 (차량 진행 방향)

- 지표조도 Ⅱ : 개활지, 농지, 전원, 수목과 저층 건축물이 산재한 지역
- 기본풍속이 45m/s 이거나 지표조도 I의 경우 또는 교량에 설치하는 경우는 별도로 검토한다.

다. 안내표지(도로표지규칙)의 종류별 규격 및 설치형태

1) 종류별 규격

○ 일반국도(고속국도, 자동차 전용도로는 제외한다)

(단위 : cm)

구분	표지번호	표 지 명	왕복2차로 이 하	왕복4차로 이 상	비 고
경계 표지	401-1	면계표지	140×70	140×70	
	401-2	군계표지	300×200	300×200	
	401-3	도계표지	360×220	360×220	
이정 표지	402-1	1지명 이정표지	250×100	300×110	
	402-2	2지명 이정표지	250×180	300×200	
	402-3	3지명 이정표지	250×220	300×240	
	402-4	좌우 이정표지	250×180	300×200	
방향 표지	403-1~2	3방향(예고)표지	445×220	500×250	
	403-3~6	2방향(예고)표지	360×220	400×250	
	403-7	1지명 방향표지	160×60	160×60	
	403-8~9	2지명 방향표지	160×120	160×120	
	403-10~11	3,2방향표지	185×135(3ea)	185×135(3ea)	
	403-12	약식 3방향표지	180×180	200×200	
	403-13	약식 2방향예고표지	180×130	200×150	
	403-14~15	2,1지명차로지정표지		330×280(2ea)	
	403-16	광폭차로지정표지		560×280	
노선 표지	404-1(A),(B)	단일 노선표지	120×110 120×120	120×110 120×120	
	404-2(A) 404-2(B)	중복 노선표지	120×160 120×200	120×160 120×200	
	404-3	분기점 표지	110×170	110×170	
휴게소 표지	405-1	소형 휴게소 표지	180×90	180×90	
	405-2~3	중,대형 휴게소표지	200×90	200×90	
관광지 표지	406	관광지 표지	190×100 250×180 250×220	250×140 300×200 300×240	지주형식 별 적용
양보차로 표지	407-1~2	양보차로 예고표지 양보차로 표지	140×50	140×50	
	407-3	양보차로 끝 표지	125×50	125×50	
오르막 차로 표지	407-4~5	오르막차로 예고표지 오르막차로 표지	140×50	140×50	
	407-6	오르막차로 끝 표지	125×50	125×50	
유도 표지	408	유도표지	170×80	170×80	
예고 표지	409	자동차전용도로 예고표지	250×175	250×175	

○ 도시지역의 도로(고속국도, 자동차 전용도로는 제외)

(단위 : cm)

구분	표지번호	표 지 명	표지판 규격	비 고
방향 표지	410-1(A) (B)(C)(D)(E)	3방향 예고표지	445×220	
	410-2(A) 410-2(B)(C)	3방향표지	445×220 185×135(3ea)	
	410-3	2방향 예고표지	360×220	
	410-4 410-5(A) 410-5(B) 410-5(C) 410-5(D)	2방향표지	185×135(2ea) 300×200 300×80 185×135(2ea) 150×170	
	410-6	방향표지	140×100	
보행인 표지	411	보행인표지	95×30	
주차장 표지	412-1	주차장 예고표지	70×90	
	412-2	주차장표지	70×70	
이정 표지	413-1	1지명 이정표지	300×110	
	413-2	2지명 이정표지	300×200	
	413-3	3지명 이정표지	300×240	
분기점 표지	414-1 414-2	분기점 표지	130×200 130×120	
지점 표지	415	지점표지	150× 60	

○ 고속국도, 자동차 전용도로

(단위 : cm)

구분	표지번호	표 지 명	왕복2차로 이 하	왕복4차로 이 상	비 고
경계 표지	420	도계표지	365×150	365×150	
이정 표지	421-1	1지명 이정표지	350×115	435×145	
	421-2	2지명 이정표지	350×285	435×290	
	421-3	3지명 이정표지	350×295	435×350	
방향 표지	422-1~2	1,2차출구 예고표지 (2방향)	350×285(2글자) 400×285(3글자) 330×280 (문 형 식)	420×355(2글자) 480×355(3글자)	
	422-3	출구점 예고표지 (1지명)	260×145	260×145	
	422-4	출구점 예고표지 (2지명)	330×280	330×280	

구분	표지번호	표 지 명	왕복2차로 이 하	왕복4차로 이 상	비 고
방 향 표지	422-5	출구점 표지 (1지명)	260×145	260×145	
	422-6	출구점 표지 (2지명)	330×280	330×280	
	422-7	3차출구 예고표지 (2방향)	350×285(2글자) 400×285(3글자)	420×355(2글자) 480×355(3글자)	
	423-1~2	1,2차출구 예고표지 (3방향)	440×285(2글자) 450×285(3글자) 330×280 (문 형 식)	480×355(2글자) 530×355(3글자)	
	423-3	3차출구 예고표지 (3방향)	400×285(2글자) 450×285(3글자)	480×355(2글자) 530×355(3글자)	
	423-4	출구점 예고표지 (3방향)	330×280		
	423-5	나가는곳 표지	300×120		
	424-1~2	3방 향 1,2차예고표지	550×295		
	424-3~4	2방 향 1,2차예고표지	405×295		
방 향 표지	425-1	방향표지(1방향)	185×100		
	425-2	방향표지(2방향)	370×100		
	425-3~4	방향표지	330×280 330×280(2ea)		
	425-5	차로지정표지(1차로)	330×280		출구정 보 안내표지 제작·설 치 지침
	425-6(A)	차로지정표지 (2차로1지명)	480×280		
	425-6(B)	차로지정표지 (2차로2지명)	690×280		
	425-7	차로지정표지(3차로)	840×280		
	425-8	차로지정표지(4차로)	1200×280		
	437-1	고속국도명표지	330×150		
	437-2	고속국도명표지	400×150		
노 선 표지	426-1	분기점표지	130×200		
	426-2	노선표지	120×130		
	426-3	출구감속 유도표지	65×150		

구분	표지번호	표 지 명	왕복2차로 이 하	왕복4차로 이 상	비 고
시설물 표지	427-1	하천표지	220×140	250×165	
	427-2	교량표지	220×140	250×165	
	427-3	터널표지	340×255	340×225	
	427-4	비상주차장표지	70×110		
	427-5	정류장표지	242×120		
	427-6	도로관리 기관표지	160×120		
	427-7	긴급제동 시설표지	340×225		
휴게소 표지	428-1~2	소풍휴게소 예고, 진입표지	242×150		
	428-3	종합휴게소 1차예고표지	400×280		
	428-4~5	종합휴게소 2,3차예고표지	400×360		
	428-6	종합휴게소 진입표지	400×280		
	428-7~8	간이매점 예고, 진입표지	242×170		
긴급신고 표지	429	긴급신고표지	76.5×90		
자동차 전용도로 표지	430-1~2	자동차전용도로 (해제)표지	76.5×90		
	430-3	자동차전용도로 끝표지	360×220		
	430-4	고속국도 중점예고표지	360×220		
시종점 표지	431-1~2	시점(종점)표지	140×150		
돌아가는 길 표지	432	돌아가는길표지	160×85		
매표소 표지	433-1~2	매표소예고표지	300×225		
	433-3	자동요금징수 차로예고표지	330×280		
오르막차 로 표지	434-1~3	오르막차로 예고, 시점, 끝 표지	240×95		
고속국도 유도표지	435	고속국도 유도표지	110×170		
아시안 하이웨이 안내표지	436	아시안하이웨이 안내표지	250×165	435×290	

2) 종류별 설치형태

○ 일반국도(고속국도, 자동차 전용도로는 제외)

표지번호	표 지 명	왕복2차로 이 하	왕복4차로 이 상	비 고
401-1	면계표지	복 주 식	복주식, 편지식	
401-2	군계표지			
401-3	도계표지			
402-1~3	1,2,3지명 이정표지	복 주 식	복주식, 편지식	
402-4	좌우 이정표지			
403-1~6	3,2방향(예고)표지	복 주 식	복주식, 편지식	
403-7~9	1,2지명 방향표지			
403-10~11	3,2방향표지	현 수 식	현 수 식	
403-12	약식 3방향표지	복 주 식	복 주 식	
403-13	약식 2방향예고표지			
403-14~15	1,2지명 차로지정표지	-	문 형 식	
403-16	광폭차로 지정표지	-	문 형 식	
404-1(A),(B)	단일 노선표지	단 주 식	단 주 식	
404-2(A),(B)	중복 노선표지			
404-3	분기점 표지			
405-1~3	소,중,대 휴게소 표지	복 주 식	복 주 식	
406	관광지 표지	복 주 식	복주식, 편지식	
407-1~3	양보차로 예고표지 양보차로 표지 양보차로 끝 표지	단 주 식	단 주 식	
407-4~6	오르막차로 예고표지 오르막차로 표지 오르막차로 끝 표지	단 주 식	단 주 식	
408	유도표지	단 주 식	단주식, 복주식	
409	자동차 전용도로 예고표지	복주식, 편지식	복주식, 편지식	

○ 도시지역의 도로(고속국도, 자동차 전용도로는 제외한다)

표지번호	표 지 명	왕복2차로 이 하	왕복4차로 이 상	비 고
410-1(A) (B)(C)(D)(E)	3방향 예고표지	편지식		
410-2(A)	3방향 표지	편지식		
410-2(B)(C)	3방향 표지	현수식		
410-3	2방향 예고표지	편지식		
410-4	2방향표지	현수식		
410-5(A)	2방향표지	편지식		
410-5(B)	2방향표지	복주식		
410-5(C)	2방향표지	편지식, 현수식		
410-5(D)	2방향표지	단주식, 복주식		
410-6	방향표지	단주식, 복주식		
411	보행인 표지	단주식, 복주식		
412-1,2	주차장 (예고)표지	단주식		
413-1,2,3	1,2,3지명 이정표지	복주식, 편지식		
414-1,2	분기점 표지	단주식		
415	지점표지	(신호등 지주 활용)		

○ 고속국도, 자동차 전용도로

표지번호	표 지 명	왕복4차로 이 하	왕복6차로	왕복8차로 이 상	비 고
420	도 계 표 지	복주식	편지식	편지식	
421-1~3	1,2,3지명 이정표지	복주식,편지식	편지식	편지식	
422-1~2	1,2차출구 예고표지 (2방향)	편지식	편지식	문형식	
422-3~4	출구점 예고표지 (1,2지명)	편지식	편지식	편지식	
422-5(A),6(A)	출구점 표지 (인터체인지 1,2지명)	편지식	편지식	편지식	
422-5(B),6(B)	출구점 표지 (분기점 1,2지명)	문형식	문형식	문형식	
422-7	3차출구 예고표지 (2방향)	-	-	문형식	(필요시)
423-1~2	1,2차 출구예고표지 (3방향)	문형식	문형식	문형식	
423-3	3차출구 예고표지 (3방향)	편지식	편지식	편지식	
423-4	출구점 예고표지 (3방향)	문형식	문형식	문형식	
423-5	나가는곳 표지	복주식	복주식	복주식	
424-1~4	3 방 향 1,2차 예고표지	복주식,편지식	복주식,편지식	복주식,편지식	(필요시)
425-1~2	방향표지 (1,2방향)	복주식	복주식	복주식	
425-3	방 향 표 지	편지식	편지식	편지식	
425-4	방 향 표 지 (고속도로 진입부)	편지식(T자)	편지식(T자)	편지식(T자)	
425-5~8	차로지정표지	문형식	문형식	문형식	
426-1	분기점표지	단주식	단주식	단주식	
426-2	노 선 표 지	단주식	단주식	단주식	
426-3	출구감속유도표지	단주식	단주식	단주식	
427-1	하 천 표 지	복주식	복주식	복주식	
427-2	교 량 표 지	복주식	복주식,편지식	편지식	
427-3	터 널 표 지	복주식	편지식	편지식	
427-4	비상주차장표지	단주식	단주식	단주식	
427-5	정류장표지	복주식	복주식	복주식	
427-6	도로관리기관표지	복주식	복주식	복주식	
427-7	긴급제동시설표지	복주식	편지식	편지식	

표지번호	표 지 명	왕복4차로 이 하	왕복6차로	왕복8차로 이 상	비 고
428-1~1	소풍휴게소 예고,진입표지	복주식	복주식	복주식	
428-3~5	종합휴게소 1차,2차,3차 예고표지	복주식	편지식	편지식	
428-6	종합휴게소 진입표지	복주식	편지식	편지식	
428-7~8	간이매점 예고,진입표지	복주식	복주식	복주식	
429	긴급신고표지	단주식	단주식	단주식	
430-1~2	자동차전용도로 (해제)표지	단주식	단주식	단주식	
430-3	자동차전용도로 끝표지	복주식	편지식	편지식	
430-4	고속국도 종점예고표지	복주식	편지식	편지식	
431-1~2	시점,종점 표지	단주식	단주식	단주식	
432	돌아가는길표지	복주식	복주식	복주식	
433-1~2	매표소예고표지	복주식,편지식	편지식	편지식	
433-3	자동차요금징수차로 예고표지	문형식	문형식	문형식	
434-1~3	오르막차로 예고,시점,끝 표지	복주식	복주식	복주식	
435	고속국도유도표지	단주식	단주식	단주식	
436	아시안하이웨이 안내표지	복주식	복주식,편지식	편지식	
437-1~2	고속국도명표지	복주식	복주식	복주식	

라. 도로정보 안내시설

- 1) 도로이용자에게 도로, 기상 및 교통사항, 교통규제에 관한 정보제공이 필요한 지역에는 도로정보 안내시설을 설치하여야 한다.
- 2) 도로정보 안내시설은 첨단교통관리체계(Advanced Traffic Management Systems, ATMS) 구축사업의 일환으로 설치, 운영한다.
- 3) 도로정보 안내시설의 종류

① 형식에 따른 종류

- 설치형식 : 문형식, 내민식, 노측식
- 표시형식 : 자막식, 투광식, 전광식, 표시판식
- 제어방식 : 원격제어, 현지제어

② 구조 및 규격에 따른 종류

- A형 (문형식) : 설계속도 80km/h이상 도로(전광식, 자막식, 투광식)
- B형 (노측식) : 일반국도에 적용, 시·군도(내부 조명에 수동식 내용 교체)
- C형 (노측식) : 일반국도, 시·군도(표시판을 쫓는 형식)

마. 표지판 통합주

- 통합주에 대한 설치기준은 도로표지규칙에서 제시되기 전까지는 관련기관과 협의하여 현장여건을 충분히 고려한 후 유동적으로 설치 적용하여야 한다.

2. 방음벽

가. 관련기준

- 환경정책기본법 시행령(2012. 07, 환경부)
- 소음·진동관리법 시행규칙(2011. 12, 환경부)
- 방음시설의 성능 및 설치기준(2011. 09, 환경부)
- 방음벽 기초 설계 표준도(2010. 10, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 방음벽 설치 등에 대해서는 『방음시설의 성능 및 설치기준(환경부)』을 따른다.
- 2) 방음벽의 설치 위치, 연장 및 높이, 방음판 종류 등은 당해 사업에 관한 『환경영향평가』 또는 『환경성검토』결과를 반영한다.
- 3) 방음벽 기초규격 및 형식은 『방음벽 기초 설계 표준도(국토해양부)』를 따른다.

다. 방음판의 종류 및 적용

- 1) 방음판 종류는 『환경영향평가』 또는 『환경성검토』 결과에 따라 흡음형 및 반사형을 기본으로 하며 선정기준은 아래와 같다.
 - 흡음형 : 반사음의 영향을 고려해야 할 장소나 도로의 양측이 모두 방음벽이 필요한 구간에 설치
 - 반사형 : 반사음의 영향을 고려하지 않아도 되는 구간에 설치하며, 투명형과 불투명형으로 구분하여 선정
- 2) 반사형 중 투명방음판은 표준시방서에 제시하는 연필경도(6H 이상)를 만족할 수 있어야 한다.
- 3) 미관이 고려되어야 하는 지역(도시지역, 경관지 등)에서는 재질을 목재방음판, 칼라방음판 등으로 발주처와 협의하여 선정할 수 있다.

라. 방음벽의 기초형식 및 지주 간격

- 1) 기초형식은 신설도로의 토공부에는 L형옹벽 기초를 기본으로 한다.
- 2) 기존도로에 설치로 인하여 기존포장의 철거 및 재포장이 필요한 경우에는 직벽형 기초를 적용하며, 직벽형 기초는 별도의 구조 계산을 검토하여 적용한다.
- 3) 방음벽 기초 및 지주의 지역별 표준 설계풍하중은 다음과 같다.

기본 풍속 (m/s)	지 명	표준 풍하중(kN/m ²)			
		토공부			교량부
		H≤4.5m	4.5<H≤9.0m	H>9.0m	
30	서울, 인천, 대구, 대전, 광주 춘천, 청주, 수원, 추풍령, 전주 익산, 진주, 서산	0.7	0.9	1.0	1.1
35	부산, 울산, 강릉, 포항, 군산 목포, 충무	0.9	1.2	1.3	1.5
40	여수, 속초	1.2	1.5	1.5	2.0
45	-	1.5	1.5	1.5	2.5

4) 방음벽 기초 형식은 도로의 설계속도를 기준으로 하여 결정한다.

형식 1	형식 2	형식 3
설계속도 60km/h 이상 구간에 설치하는 형식	- 형식 1의 구간에 식생대 (A)를 설치하는 경우 적용 - 식생대 전면에 설치하는 연석은 경사형으로 하며, 높이는 15cm 이하	설계속도 60km/h 미만의 저속구간에 적용하는 형식

5) 지주의 규격 및 간격은 설계풍하중 및 방음벽 높이에 따라 『방음벽 기초 설계 표준도 (국토해양부)』에서 제시한 간격을 적용한다.

풍하중 (kN/m ²)	방음벽 높이											
	2.0	3.0	3.5	4.0	4.5	5.0	5.5	6.0	6.5	7.0	7.5	8.0
0.7	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4
0.9	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4
1.2	4	4	4	4	4	4	4	4	4	4	2	2
1.5	4	4	4	4	4	4	4	4	4	2	2	2

3. 깎기부 점검로

가. 일반사항

- 깎기비탈면에 점검로를 설치하여 점검을 용이하게 함으로서 비탈면 슬라이딩 예방 등 비탈면 유지관리의 효율성을 증진하여 도로 이용고객의 안전을 도모코자 하는데 있다.
- 깎기고 20m이상의 비탈면 구간이나 취약 비탈면으로서 수시점검이 필요한 구간에 설치한다.

나. 설계기준

1) 비탈면 측면부에 설치를 우선적으로 한다.

- 발파암 등 급경사 비탈면 구간
- 측면부 비탈면 굴곡이 완만하여 콘크리트블럭 설치가 용이한 개소
- 점검로 재질 : 시멘트블럭, 연석, 목책, 깎돌 등 현장여건에 따라 적합한 재료를 사용

2) 비탈면 전면설치

- 토사, 리핑암 등 경사가 1:1보다 완만한 구간
- 발파암 구간 중 지역여건상 측면부에 점검로 설치가 불가한 구간
- 점검로 재질
 - 형식-1 (단독설치시) : 무늬 철판사용
 - 형식-2 (도수로 앞 설치시) : 시멘트블럭, 깎돌 등 활용

4. 버스정차대 계단

가. 일반사항

- 1) 본선과 측도의 높이차가 있는 곳에 버스정차대 설치시 버스정차대 이용객의 안전과 편의증진을 위해 버스정차대 계단을 설치한다.
- 2) 보도와 차도의 경계구간에 장애인 통행에 안전하도록 턱 조정 한다.

5. 수로보호공

가. 일반사항

- 하천 및 저수지 통과 쌓기 구간에서 유수의 영향으로 비탈면 유실이 예상되는 곳에 비탈면 안정을 위해 수로보호공을 설치한다.

나. 설계기준

- 1) 하천 인접구간 : H.W.L +1.0m까지 수로보호공 적용
- 2) 저수지 통과구간 : F.W.L +1.0m까지 비탈면보호공 적용
- 3) 돌붙임과 호안블럭의 경제성을 비교 검토하여 적용

6. 보호길어깨 잡초성장 억제시설

가. 일반사항

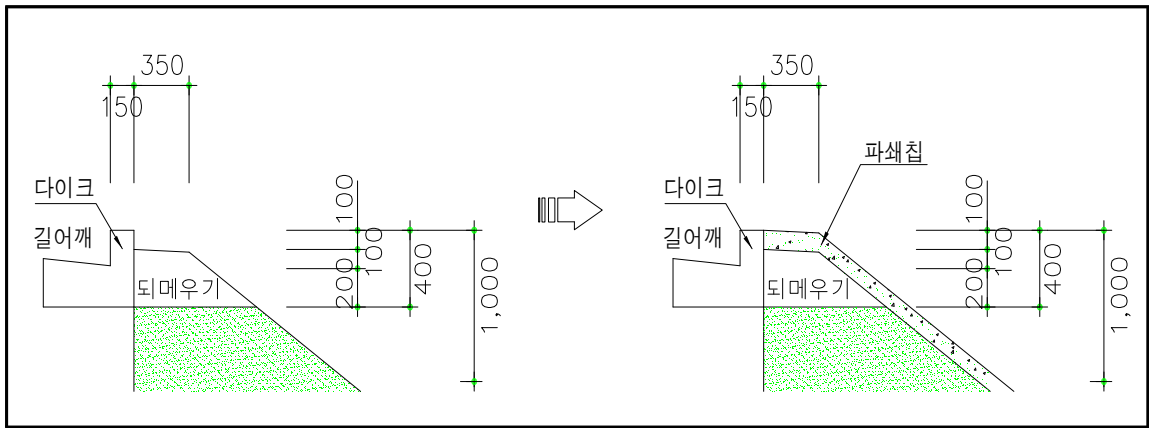
- 국도변 제초작업 관련하여 도로보수인원 및 비효율성을 고려하여 잡초억제시설물을 설치한다.(단, 국토해양부 방침이 있기 전까지 한시적으로 적용)
- 다이크로부터 보호길어깨 부분까지 도로특성에 따라 임목폐기물 파쇄칩을 매설하여 멀칭재로 활용한다.

나. 설계기준

- 보호길어깨 부분 멀칭재로서의 파쇄칩 규격은 길이 10.0~15.0cm 이하로 1차 파쇄로부터 얻을 수 있는 파쇄칩으로 적용한다.

<파쇄칩의 보호길어깨 적용 시 최소폭 및 매설깊이>

설계속도 (km/h)	구분	차도우측에 설치하는 길어깨의 최소 폭(m)	다이크로부터 보호길어깨의 최소폭(m)	다이크로부터 보호길어깨의 매설깊이(m)
80 이상	고속도로 도시고속도로 일반도로	3.00 2.00 2.00	0.50	0.10
60이상 80미만	일반도로	1.75	0.30	0.10
50이상 60미만	일반도로	1.25	0.30	0.10
50미만	일반도로	1.00	0.30	0.10

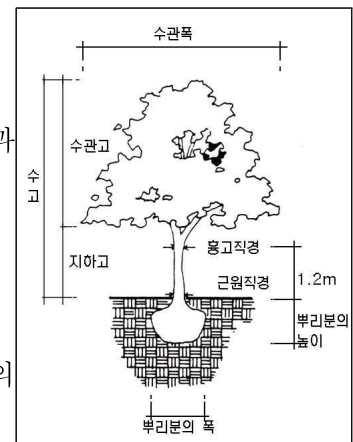


7. 식재공

가. 일반사항

- 1) 도로 조경공사는 도로공사 표준시방서(2009, 국토해양부), 조경공사 표준시방서(2008, 국토해양부) 기준에 준하여 식재, 이식 등을 한다.
- 2) 기존식생을 보존시키는 것을 원칙으로 하고, 이식가능 수목은 이식하여 가식 등 보호에 필요한 조치를 취하고 전정, 증산억제제 처리 등을 감독자와 협의하여 시행한다.
- 3) 수목규격의 표시

- 수고(H) : 지표에서 수목 정단부까지의 수직거리
- 흉고직경(B) : 지표면으로부터 1.2m 높이의 수간 직경
- 근원직경(R) : 수목이 굴취되기 전 재배지의 지표면과 접하는 줄기의 직경
- 수관폭(W) : 수관의 직경
- 수관길이(L) : 수관의 최대길이
- 지하고 : 지표면에서 역지 끝을 형성하는 최하단 지조까지의 수직거리



- 4) 수목 식재 후 지지대를 설치할 수 있다.

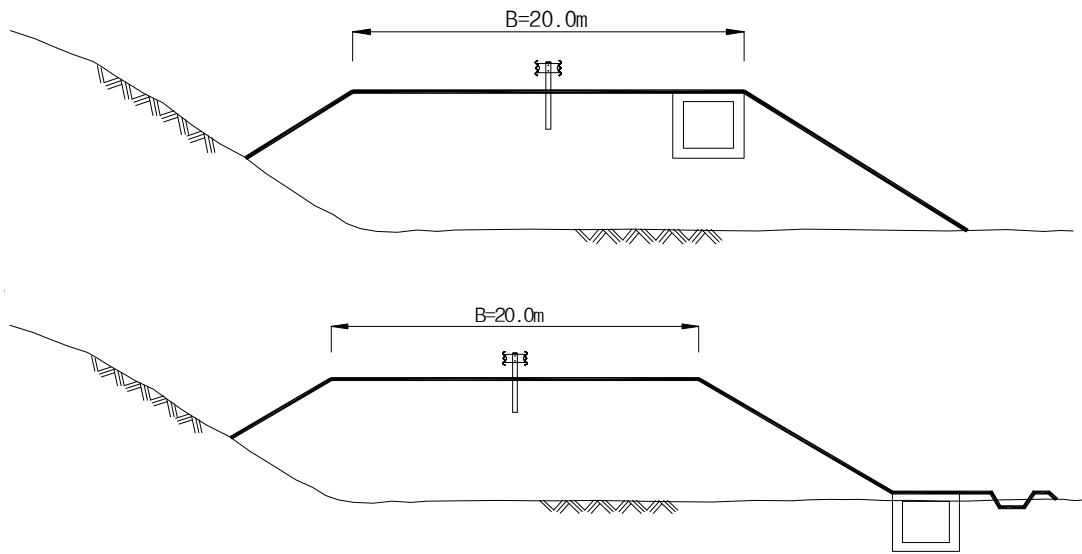
8. 공동구

가. 관련기준

- 공동구 설계기준 (2010. 02, 국토해양부)
- 공동구설계 표준시방서 (2010. 02, 국토해양부)
- 공동구 설치 및 관리지침 (2010. 12, 국토해양부)

나. 일반사항

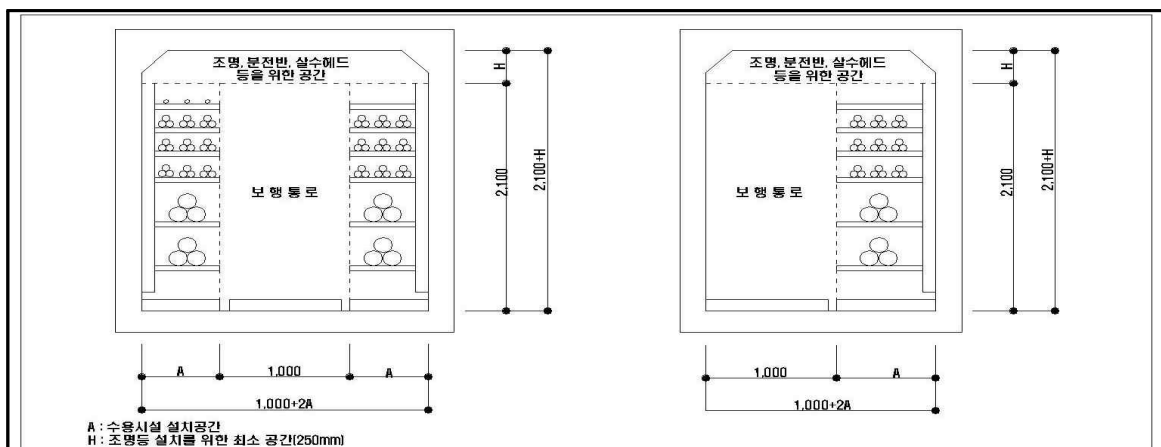
- 1) 노선선정 단계에서 노선과 관련하여 관련기관과 협의시 관련기관의 의견을 검토하여 필요시 공동구 형식 및 설치에 대하여 발주처와 협의 후 반영한다.



- 2) 공동구는 도로의 중심선에 공동구 중심선을 일치시키는 것을 원칙으로 한다.

다. 설계기준

- 1) 공동구의 종단경사는 배수를 고려하여 0.2% 이상으로 하고, 수용시설이나 유지관리 등을 고려하여 가능한 한 도로의 종단경사에 맞게 계획한다.
- 2) 공동구 매설깊이는 2.5m이상 확보하고, 공동구 이외의 지하 매설물 설치가 계획되어 있거나 필요하다고 인정되는 구간에는 충분한 매설깊이를 확보하는 것을 원칙으로 한다.
- 3) 분기구, 출입구, 환기구 등의 특수부의 매설깊이는 포장 두께 이상으로 확보하여야 하며, 최소 1.0m 이상을 계획한다.
- 4) 공동구내 통로는 높이 2.1m이상, 폭은 보도 및 측구를 포함하여 1.0m이상을 기준으로 한다.



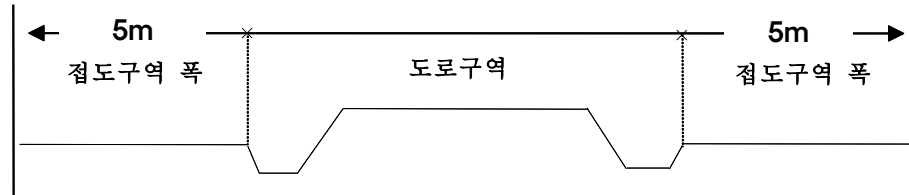
9. 접도구역표주

가. 관련기준

- 접도구역 관리지침 (2002. 12, 국토해양부)

나. 일반사항

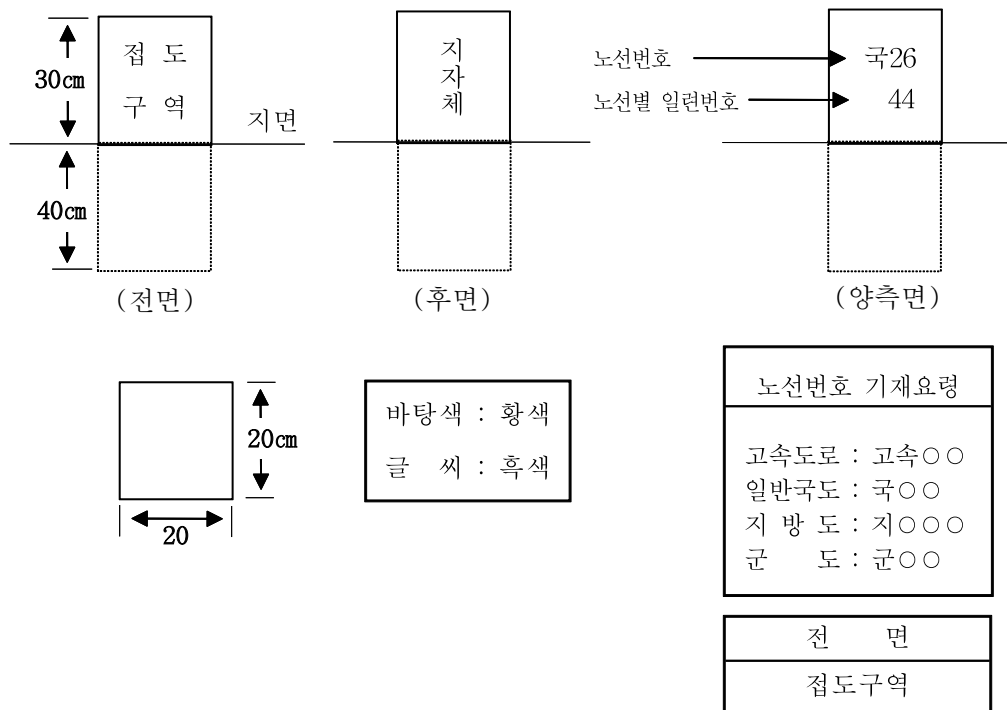
- 1) 접도구역은 도로경계선(도로구역으로 결정·고시한 구역 또는 부지의 경계선)에서 양측으로 각 5m폭으로 지정한다.



2) 설치간격

- 평지 : 200m 내외
- 곡선지역 및 취락지역 : 50m 내외
- 산지 : 500m 내외
- 주요도로, 철도 등을 횡단하는 경우에는 그 시설의 양측면에 설치
- 농경지 안인 경우에는 그 외곽(논두렁, 밭두둑 등)에 설치

3) 설치형태



4) 지정의 예외

- 국토의 계획 및 이용에 관한 법률에 의한 도시기본계획구역, 도시관리계획지역, 취락지구로 지정된 구역 안의 도로
- 도시계획시설에 의한 도시계획구역간의 거리가 10km 미만인 경우
- 도로의 여유부지가 접도구역 지정 폭 이상인 구간의 도로

10. 거리표지

가. 일반사항

- 1) 거리표지는 상·하행선 1km를 단위로 설치한다.
- 2) 기초규격은 $0.4\text{m} \times 0.4\text{m} \times 0.4\text{m}$ 를 표준으로 한다.

11. 준공표지석

가. 일반사항

- 공사 준공시 공사명, 공사구간, 공사기간, 발주자, 시공자 등의 내력을 돌에 새겨시·중점부에 1개소씩 설치한다.

12. 방호시설

가. 관련기준

- 암파쇄 방호시설 설치지침 (2004. 11, 국토해양부)

나. 흙깎기(암파쇄 방호시설)

1) 설치목적

- 기존도로의 정비 또는 확장 공사구간의 절취시 기존의 도로폭을 확보하기 위하여 설치한다.
- 절취 및 암파쇄 작업으로 인해 발생하는 토석, 암괴의 도로유입을 차단시켜 안전사고를 방지하고, 통행차량의 안전운행을 도모하기 위하여 설치한다.

2) 설치대상

- ① 도로 깎기비탈면의 안전성 향상을 위한 절취 및 암파쇄로 인한 암괴, 토석의 도로유입을 차단시키고 차량통행시 교통안전과 도로폭 확보가 요구되는 구간에 설치한다.
- ② 기존도로정비 또는 확장공사구간과 인접하여 시공되는 깎기부중 계획깎기고가 10m 이상인 구간에 설치한다.
- ③ 계획깎기고 10m 미만일 경우는 임시 방호시설 또는 암파쇄 방호시설 설치지침에 준하여 설치한다.

3) 설치형식 및 방법

- ① 낙석시험모사(Rock Fall Simulation)를 실시하여 적정설치높이를 산정하고 구조 계산에 의한 기초 근입 깊이를 산정하여 형식을 결정한다.
- ② 지리적인 조건에 의한 특수지반조건 및 환경조건인 경우 구조검토결과에 따라 사용재료의 제원 및 설치방법을 적용한다.

4) 암파쇄 방호시설 설치높이

<비탈면경사 - 계획깎기고에 따른 암파쇄 방호시설 설치높이>

계획깎기고	기존비탈면경사	암파쇄 방호시설 설치높이(m)
10m이하	1:1.2	3
	1:0.7	3
	1:0.5	4
10m초과~40m이하	1:1.2	3
	1:0.7	4
	1:0.5	6
40m초과~50m이하	1:1.2	3
	1:0.7	4
	1:0.5	8

예) 1. 비탈면 1:1.2, 계획깎기고 35m일 때 암파쇄 방호시설 설치높이는 3m임.

2. 비탈면경사 1:0.5, 계획깎기고 25m일 때 암파쇄 방호시설 설치높이는 6m임.

주) 상기표에서 제시되지 아니한 비탈면경사(1:0.5 미만)에 대해서는 별도의 해석을 실시하여 암파쇄 방호시설 설치높이를 결정할 것을 권장함.

5) 근입깊이별 뒷채움 적용높이

<지반조건, 근입깊이에 따른 뒷채움 허용높이($F_s > 1.2$)>

적용지반	근입깊이(m)	뒷채움 높이(m)
$30 \geq N > 10$ (사질토), $8 \geq N > 4$ (점성토)	1.5	1.0
	2.0	1.5
	2.5	2.0
	3.0	2.5
	3.5	3.0
$50 \geq N > 30$ (사질토), $8 \geq N$ (점성토)	1.5	1.0
	2.0	2.0
	2.5	2.5
	3.0	3.0
암반지층, 복합지층	2.0	3.0

주1) 강재토류판 중 Steel Bar(각형)의 토류판은 뒷채움 높이가 2.4m이상일 경우에 허용응력에 도달하므로 2.4m를 초과하지 않도록 한다.

주2) 복합지층(암반+토사)에 H-pile이 근입되는 경우에는 H-Pile이 암반층에 최소 1m 이상 근입되도록 한다.

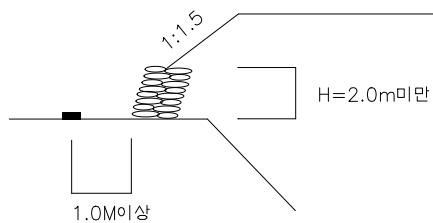
6) 암파쇄 방호시설의 이격거리

<비탈면하단에서 이격거리에 따른 암파쇄방호시설 설치 높이>

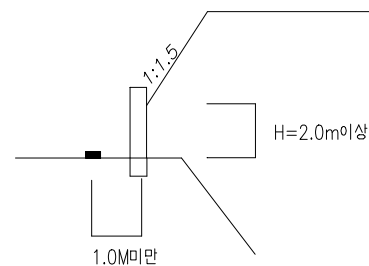
계 획 짜 기 고	기 존 비 탈 면 경 사	이 격 거 리 (m)	암 파 쇄 방 호 시 설 높 이 (m)
10m초과~30m이하	1:1.2	0~5	3
	1:0.7	0	4
		1	4
		2	4
		3	4
		4	3
		5	3
	1:1.5	0	7
		1	6
		2	6
		3	6
		4	4
		5	4

다. 흙쌓기

- 1) 마 대 쌓 기 : $H = 2.0\text{m}$ 미만일 때
- 2) 토 류 벽 : $H = 2.0\text{m}$ 이상일 때



<마대쌓기>



<토류벽>

13. 축중기 설치

가. 관련기준

- 건설현장 축중기 설치지침(2009. 08, 국토해양부)
- 건설공사 차량 과적방지지침(2006. 02, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 건설현장에서 덤프트럭의 과적행위를 근본적으로 방지하기 위하여 대상현장은 10ton 이상 중량을 측정할 수 있는 축중기를 설치해야 한다.
- 2) 축중기 설치 등에 대해서는 건설현장 축중기 설치지침(국토해양부)을 기준으로 한다.

다. 설치대상

- 1) 도로법 제8조에 따른 도로(고속국도, 국도, 지방도 등)를 이용하는 사토 또는 순성토 운반량이 10,000m³ 이상인 건설공사
- 2) 10,000m³ 이하의 현장이라도 발주청에서 과적의 우려가 있어 축중기를 설치할 필요가 있다고 판단되는 건설공사

14. 환경관리비

가. 관련기준

- 건설기술관리법 시행규칙 (2012. 07, 국토해양부)
- 소음·진동관리법 시행규칙 (2011. 12, 환경부)
- 대기환경보전법 시행규칙 (2012. 07, 환경부)
- 건설폐기물의 재활용촉진에 관한 법률 시행규칙 (2012. 06, 환경부)
- 순환골재 품질기준 (2009. 08, 국토해양부)

나. 가설방음벽, 방진막

- 1) 방음벽시설 전후의 소음도 차이(삽입손실)는 최소 7dB 이상 되어야 하며, 높이는 3m 이상 되어야 한다.
- 2) 가설방음벽의 설치 위치, 연장 및 높이 등은 당해 사업에 관한 『환경영향평가』 또는 『환경성검토』 결과를 반영한다.
- 3) 가설방음벽이 설치되는 구간에 1m 높이의 방진막을 함께 설치할 수 있다.

다. 세륜세차시설

- 1) 공사구역의 비포장 구내도로를 출입하는 차량의 차체 및 바퀴 등에 묻은 흙, 먼지 등이 포장된 연결 진입 도로에 떨어져 도로를 더럽히거나 재비산함으로 인하여 주변의 생활환경 및 자연환경에 미치는 영향을 최소화함으로써 쾌적한 환경을 유지하기 위하여 설치한다.

2) 설치 종류

① 자동식 세륜시설

- 금속지지대에 설치된 롤러에 차바퀴를 닿게한 후 전력 또는 차량의 동력을 이용하여 차바퀴를 회전시키는 방법 또는 이와 동등하거나 그 이상의 효과를 지닌 자동살수 장치를 이용하여 차바퀴에 묻은 흙등을 제거할 수 있는 시설

② 수조를 이용한 세륜시설

- 수조의 넓이 : 수송차량의 1.2배 이상
- 수조의 깊이 : 20 cm 이상
- 수조의 길이 : 수송차량 전체길이의 2배 이상
- 수조수 순환을 위한 침전조 및 배관을 설치하거나 물을 연속적으로 흘려보낼 수 있는 시설을 설치

3) 설치위치

- 설치목적에 의해 설치해야할 필요성이 인정되는 곳
- 공사용 진입도로 및 공사현장과 기존도로가 직접만나는 곳.
- 분진 및 먼지 등이 발생하기 쉬운 대형 생산 장비 시설이 위치한 곳 (B/P장,C/R장등)
- 토공 채취 및 적사 하는곳 (토취장, 사토장등)
- 이동식 및 고정식 세륜시설 설치는 공사기간, 공사규모, 주변환경 및 현장 여건 등을 고려하여 적절한 형식을 선정하며 공사시 변경 가능.

라. 살 수

- 1) 도로공사시 발생하는 비산먼지억제책으로 살수할 수 있도록 설계에 반영한다.
- 2) 신설도로와 도로확장구간에 적용한다.

마. 침사지

- 1) 강우로 인한 토사의 유출을 최소화하기 위하여 공사 시 발생하는 절·성토면의 안정화 작업을 우선 시행하고 유출이 예상되는 부분에는 가마니나 비닐 등을 덮고 상·하부에는 가배수로 및 물막이공을 토사유출이 예상되는 지점에 설치한다.
- 2) 침사지의 설치위치 등은 당해 사업에 관한 『환경영향평가』 또는 『환경성검토』결과를 참조하여 결정한다.

바. 오탐방지막

- 1) 토목공사 및 수중공사 중 발생하는 토사, 세립토가 해양 및 하천으로 확산 우려가 있는 곳에 설치한다.
- 2) 오탐방지막의 설치위치, 연장 등은 당해 사업에 관한 『환경영향평가』 또는 『환경성검토』결과를 참조하여 결정한다.

사. 골재덮개시설

- 1) B/P장, C/R장을 제외한 현장내에 야적된 골재가 분진 또는 강수로 인한 유실 등으로 발생하는 품질저하를 대비하여 골재덮개시설을 설치한다.

아. 공사장폐수 처리시설

- 1) 건설현장 중 폐수가 발생하는 터널침출수, 레디믹스트 콘크리트 제조시설 등에 필요한 경우 설치한다.

자. 폐기물 처리

- 1) 폐기물 처리에 대하여 상차비와 처리비용을 분리하여 처리하되, 상차비는 환경관리비에 포함하며, 폐기물처리비는 별도로 처리하여야 한다.
- 2) 건설폐기물은 폐콘크리트, 폐아스콘, 폐목재 등의 종류별로 재활용, 소각 또는 매립여부 등에 따라 구분하여 배출, 운반, 보관하고 종류별로 재활용용도에 적합하게 중간처리를 해야 한다.
- 3) 건설폐기물(폐콘크리트, 폐아스콘 등 건설폐기물의 재활용촉진에 관한 법률 시행령 별표1에서 제시하는 종류)을 친환경적으로 적절하게 처리하고 순환골재, 순환골재 재활용제품 등으로 재활용한다.
- 4) 순환골재, 순환골재 재활용제품 사용용도 및 의무사용량은 『순환골재 등 의무사용건설공사의 순환골재·순환골재재활용제품 사용용도 및 의무사용량에 관한 고시, 환경부·국토해양부』를 참조한다.

① 순환골재 의무사용량

구 분	사용용도	~2012년	~2013년	~2014년	~2015년	2016년~
순환골재 의무사용 건설공사	건설공사별 용도 상이 (고시참조)	골재 소요량의 15%이상	골재 소요량의 25%이상	골재 소요량의 30%이상	골재 소요량의 35%이상	골재 소요량의 40%이상

② 순환골재 재활용제품 의무사용량

구 분	사용용도	~2012년	~2013년	~2014년	~2015년	2016년~
순환골재 재활용제품 의무사용 건설공사	건설공사별 용도 상이 (고시참조)	제품 소요량의 15%이상	제품 소요량의 20%이상	제품 소요량의 25%이상	제품 소요량의 30%이상	제품 소요량의 40%이상

- 5) 나무뿌리 등의 임목은 임목폐기물로 처리하되 다음 사항을 고려하여 결정한다.
 - 국도에 편입되는 임야상의 임목은 현지여건등 제반사항을 검토하여 관계기관과의 협의를 거쳐 예산절감과 활용가치 등을 종합적으로 고려하여 매각처리방안을 검토한다.
 - 벌채, 가로수 제거시 발생한 임목폐기물은 현장내 처리하여(파쇄, 분쇄) 우드칩, 톱밥, 퇴비원료 등으로 사용하되 현장여건에 따라 탄력적으로 적용한다.
- 6) 공사현장에서 발생하는 폐유 및 폐기물 등은 현장사무소에 폐유보관소 설치 및 전문처리업체에 위탁처리하며 별도 내역서를 작성한다.
- 7) 현재 시설물 분별해체 도입방안 마련을 연구중이므로 관련 지침이 마련되면 참조하여 폐기물처리를 시행하여야 한다.

15. 지장가옥철거

가. 일반사항

- 사업구간에 편입되는 지장가옥을 조사하여 지장가옥의 구조, 면적으로 구분하여 산출한다.

16. 공사용 진입가도

가. 일반사항

- 1) 공사용 진입가도 포장용에는 현장사무실 진입로, 배치플랜트 진입로, 터널상황실 진입로 등이며 포장두께는 기층 10cm, 보조기층 20cm로 산출하며 현장여건을 고려하여 적용할 수 있다.
- 2) 도로공사장 교통관리지침(2012, 국토해양부)을 참고하여 교통처리계획 및 안전시설물을 설치한다.

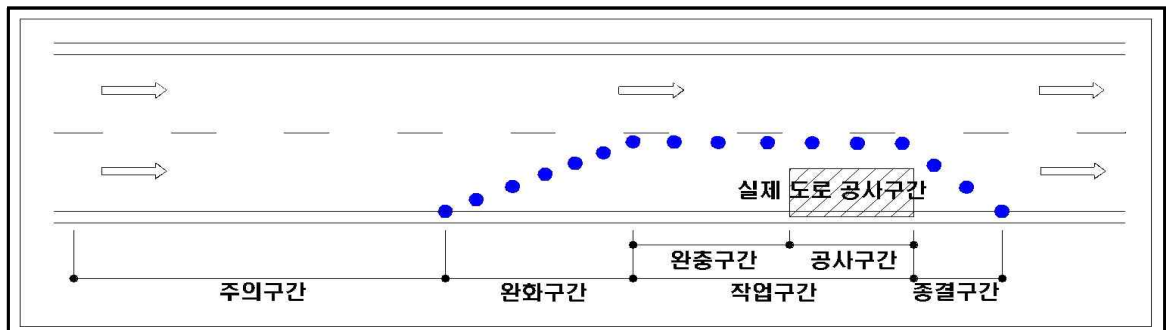
17. 공사중 교통관리

가. 관련기준

- 도로공사장 교통관리지침 (2012, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 국도의 확장사업이나 도로와의 접속 등으로 인하여 도로의 전부 또는 일부를 점용하는 경우 도로 이용자의 안전 확보 및 도로 서비스수준 저하 최소화, 작업자의 안전과 시공성을 확보를 위하여 건설공사 범위 및 시공성, 도로 이용자의 접근성 및 이동성 등을 고려, 각 현장 조건에 따라 적절한 공사장 교통관리 계획을 수립하여야 한다.
- 2) 도로공사구간 유형은 공사장 이동여부에 따라 고정공사와 이동공사로 구분하고, 공사기간에 따라 장기, 중기, 단기, 단시간, 이동공사로 구분하여 교통관리계획을 수립한다.
- 3) 장기, 중기, 단기의 도로공사구간은 주의구간, 완화구간, 작업구간(완충구간 포함), 종결구간 등 4개 구간으로 세분하여 계획한다.
 - 주의구간 : 운전자들이 전방의 교통상황 변화를 사전에 인식할 수 있도록 확보하는 구간
 - 완화구간 : 진행중인 차로를 변화시키는 구간으로 공사중인 해당차로의 전방으로 일정거리를 두어 주행차로를 차단하는 구간
 - 작업구간 : 완충구간과 실제 도로공사구간으로 구성되며, 완충구간은 운전자들이 차로변경을 하지 못한 경우에 대비하여 운전자 및 작업자를 보호하기 위한 구간
 - 종결구간 : 작업구간을 통과하여 공사 이전의 정상적인 주행차로로 복귀하는 구간



- 4) 단시간 공사 및 이동공사 구간은 운전자와 작업자 안전 확보뿐만 아니라 신속한 작업진행이 필요하기 때문에 교통관리구간은 주의구간과 작업구간으로 구분한다.

- 5) 표지와 노면표시, 도류화시설, 임시 방호울타리 등 임시 교통통제시설에 대한 계획은 『도로공사구간 교통관리지침』 부록편을 참조하여 공사현장에 맞게 계획한다.

18. 가설사무실

가. 일반사항

- 가설사무실에는 감리·감독자, 공사시행자, 기자재창고, 숙소 등을 설치하여야 하며, 규모는 품셈에 의거하여 결정한다.

19. 공사안내간판

가. 일반사항

- 공사홍보를 위하여 대형 및 소형 안내간판을 필요 위치에 설치한다.

20. 기존도로 유지보수

가. 일반사항

- 1) 사업구간내 포함되는 기존도로의 교량, 포장, 부대시설 등의 유지보수에 대한 비용을 산출한다.
 - 공사기간에 따라 기존국도 풀깎기 년2회 반영
 - 횡배수관 관청소 유지보수비 반영 (년1회)
 - 공사기간내와 준공후를 구분하여 도로유지 보수비 2회 반영
(기존도로 지자체이관 고려)
- 2) 기존국도가 시 관내에 위치하여 유지관리 책임이 관할 시장에게 있거나 기존국도가 없을 경우에는 기존국도 유지보수비용을 공사비에 포함하지 아니한다.
- 3) 기존도로 유지보수비는 구국도 활용계획 및 공사기간중 유지관리계획에 근거하여 산정한다.

21. 품질관리비

가. 관련기준

- 건설기술관리법 시행규칙 (2012. 07, 국토해양부)
- 건설공사 품질시험기준 (2009. 08, 국토해양부)
- 품질시험비 산출 단위량 기준 (2009. 08, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 품질관리비는 품질관리계획 또는 품질시험계획에 따른 품질관리활동에 필요한 비용으로 크게 품질시험비와 품질관리활동비 등으로 구분한다.
- 2) 품질시험비는 품질시험에 필요한 비용으로서 인건비, 공공요금, 재료비, 장비 손료(損料), 시설비용, 시험·검사기구의 검정·교정비, 차량 관련 비용 등을 포함한다.
- 3) 건설공사 품질시험기준은 건설공사의 종류별, 공종별, 시험종목·방법 및 빈도 등에 따라 다르며, 품질시험기준은 『건설공사 품질시험기준』의 별표를 참조한다.
- 4) 품질관리활동비는 품질시험비를 제외한 품질관리활동에 필요한 비용으로 품질관리자

인건비, 품질문서 작성 및 관리에 관한 비용, 품질관련 교육훈련비, 품질검사비 및 그 밖의 비용을 계상할 수 있다.

22. 시추조사비

가. 일반사항

- 설계시 토질조사를 실시하지 못한 경우 필요한 조사항목 및 수량을 공사시방서에 기술하고 조사비를 반영한다.

23. 시공 측량비

가. 일반사항

- 시공측량비는 시방기준에 의거 공사에 필요한 측량을 시행하기 위한 비용으로 중심선측량, 종단측량, 횡단측량 등 제반비용을 포함한다.

24. 토지임대료

가. 일반사항

- 가설사무소, 야적장, 제작장, 토취장 등 토지임대가 필요한 곳에 공시지가를 적용한다.

25. 안전시설비

가. 일반사항

- 안전시설비는 발파, 굴착 등의 건설공사로 인한 주변 건축물 등의 피해방지 대책비용으로 사전보강, 보수, 임시이전 등에 소요되는 비용을 계상한다.

26. 산림복구비

가. 일반사항

- 산림복구비는 석산 및 토취장등 훼손된 산림을 복구하는 것으로 산림복구는 비탈면 보호공, 식재 등 현장 여건에 맞는 방안을 검토하여 지방자치단체와 협의후 적용토록하며, 수량변경 조건을 시방서 및 단가설명서에 명기한다. (동일지역에서 석산 및 토취장을 10만 m²이상 사용시 환경영향평가 대상)

27. 시공상세도면 작성

가. 관련기준

- 엔지니어링 사업대가의 기준 (2011. 09, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 공사의 시공을 위하여 시공상세도면을 작성하는 경우에는 이에 필요한 소요비용을 별도 계상한다.
- 2) 공사진행 단계별로 작성할 시공상세도면의 목록은 발주청에서 공사시방서에 명시하여야 한다.
- 3) 시공상세도작성비는 『엔지니어링 사업대가의 기준』의 별표4 시공상세도작성비의 요율을 적용하여 산출한다.

28. 도로대장 작성

가. 관련기준

- 도로법 시행규칙 (2010. 09, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 준공후 원활한 도로의 유지보수 및 투자 계획 등을 수립하기 위한 도로상태, 각종시설물, 배수구조물 및 지하시설 등에 대한 측량 및 도면 작성의 비용을 계상한다.
- 2) 도로대장 작성 및 전산화와 관련된 사항은 『도로대장 전산화 입력지침(2012. 06, 국토해양부)』과 『도로대장 업무 매뉴얼(2012. 06, 국토해양부)』을 참조한다.

29. 준공도면 전산화

가. 관련기준

- 시설물의 안전관리에 관한 특별법 시행규칙(2011. 11, 국토해양부)
- 준공도서 사본 작성지침 (1996. 12, 국토해양부)

나. 일반사항

- 시설물의 안전점검과 적정한 유지관리를 통하여 재해와 재난을 예방하고 시설물의 효용을 증진하고자 공사가 완료되었을 때 시설물의 형태·구조를 나타낸 최종 준공도면을 작성하여야하며, 이를 전산화하여야 한다.

30. 중기운반

가. 일반사항

- 1) 건설공사에 투입되는 장비에 대하여 트럭트레일러의 운반 또는 자주식 운반 등으로 구분하여 장비 운반에 필요한 비용을 산출한다.
- 2) 해상으로 중기운반이 필요한 경우 육상과 해상으로 구분하여 산출한다.

31. 자재운반

가. 일반사항

- 1) 공사에 필요한 자재에 대하여 현장으로 운반하는 비용을 말한다.
- 2) 재료 및 자재단가에 자재운반비가 포함되는 경우 자재대에 포함하여 산출할 수 있다.
- 3) 공사용자재 직접구매대상품목의 자재운반은 제외한다.

32. 자재대

가. 일반사항

- 1) 필요한 재료 및 자재에 대한 단가를 말하며, 단가는 거래실계가격 또는 통계법에 의한 지정기관이 조사하여 공표한 가격, 감정가격, 유사한 거래실례가격, 견적가격을 기준으로 한다.
- 2) 공사용 재료 및 자재의 할증율은 품셈을 참조한다. 다만, 품셈의 각 항목에 할증율이 포함 또는 표시되어 있는 것에 대하여는 적용하지 않는다.
- 3) 공사용자재 직접구매 대상품목의 자재대는 제외한다.

33. 공사용자재 직접구매

가. 관련기준

- 중소기업제품 구매촉진 및 판로지원에 관한 법률 시행령 (2011. 06, 중소기업청)
- 공사용자재 직접구매 대상품목 (2012. 10, 중소기업청)

나. 일반사항

- 1) 공공기관이 발주하는 공사에 필요한 자재로서 공공기관이 직접 구매하여 제공하여야 하는 품목을 중소기업청장이 『공사용자재 직접구매 대상품목』으로 고시한다.
- 2) 주요 공사용자재 직접구매 대상품목으로는 아스팔트콘크리트, 레미콘(특수 레미콘은 제외 가능), 가드레일, 난간, 도로표지판, 배수관(VR관, 원심력철근콘크리트관, 파형강관) 등이며, 수시로 『공사용자재 직접구매 대상품목』을 변경 고시(공공구매정보망 -www.smpp.go.kr)하므로 참조하여 결정한다. (2012년 10월 현재 119개 품목)

34. 공사손해보험료

가. 관련기준

- 국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령 (2012. 10, 조달청·기획재정부)

나. 일반사항

- 공사손해보험료는 공사비에 요율을 곱하여 산출한다.

35. 정기안전점검비

가. 관련기준

- 건설기술관리법 시행규칙 (2012. 07, 국토해양부)
- 건설공사 안전점검지침 (2010. 12, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 정기안전점검은 공사 시행자가 『건설공사 안전점검지침』 별표2의 정기안전점검 실시 시기에 따라 발주자의 승인을 얻어 건설안전점검기관에 의뢰하여 실시하는 안전점검을 말한다.
- 2) 정기안전점검시 점검하여야 하는 사항은 ‘공사 목적물의 안전시공을 위한 임시시설 및 가설공법의 안전성’, ‘공사목적물의 품질, 시공상태 등의 적정성’, ‘인접건축물 또는 구조물의 안전성 등 공사장주변안전조치의 적정성’이며, 건설공사의 공종별 세부점검사항은 당해 공사시방서 및 관련시방서를 참조하여 현장의 상황 및 시공조건에 따라 점검목적을 달성할 수 있도록 정한다
- 3) 정기안전점검비 산출은 공사비 요율에 의한 방식을 적용한다.

36. 특허 및 신기술 기술료

가. 관련기준

- 건설신기술 기술사용률 적용기준 (2009. 08, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 기술료란 해당 계약목적물을 시공하는데 직접 필요한 노우하우비(Know-How費) 및 동 부대비용으로서 외부에 지급되는 비용을 말한다.
- 2) 기술료는 신기술공사비에 일정 요율과 낙찰률을 곱하여 산출한다.

37. 공사원가 연구개발비

가. 관련기준

- 공사원가에 연구개발비 계상 및 집행 지침 (2005. 03, 국토해양부)

나. 일반사항

- 1) 연구개발비란 『원가계산에 의한 예정가격 작성준칙』 제18조제3항제6호에서 정하는 당해 계약목적물을 시공하는데 직접 필요한 기술개발비 및 연구비로서 시험 및 시범제작에 소요되는 비용 또는 연구기관에 의뢰한 기술개발용역비와 법령에 의한 기술개발촉진비 등을 말한다.
- 2) 연구개발비는 공사시행과정에서 발생하는 다양한 기술적 문제를 해결하기 위한 연구 개발 또는 기술검토에 소요되는 비용은 잠정공사비(P·S)로 계상하며, 집행 후 정산 하도록 한다.
- 3) 연구개발비는 연구개발비 대상액에 『공사원가에 연구개발비 계상 및 집행 지침』 붙임 1의 연구개발비 비율을 곱하여 산출한 금액범위내에서 계상한다.

38. 문화재 시·발굴 조사비

가. 관련기준

- 매장문화재 보호 및 조사에 관한 법률 시행령 (2012. 07, 문화재청)
- 매장문화재 조사용역 대가의 기준 (2011. 03, 문화재청)

나. 일반사항

- 1) 건설공사의 시행자는 해당 건설공사 지역에 문화재가 매장·분포되어 있는지를 확인하기 위하여 사전에 매장문화재 지표조사를 하여야 한다.
- 2) 지표조사는 시행자가 요청하여 매장문화재 조사기관이 수행하며, 지표조사에 필요한 비용은 『매장문화재 조사용역 대가의 기준』에 의거하여 산정한다.

39. 사후 환경영향조사비

가. 관련기준

- 환경영향평가법 시행규칙 (2012. 07, 환경부)

나. 일반사항

- 1) 사후 환경영향조사는 도로공사 사업을 착공한 후에 그 사업이 주변 환경에 미치는 영향을 조사하는 것으로 『환경영향평가법 시행령』 별표3의 환경영향평가 대상사업이 대상이며, 도로의 건설사업의 경우 조사시간은 사업 착공시부터 사업 준공후 3년까지이다.
- 2) 조사기간, 조사항목 및 내용, 조사지역, 조사주기 등은 『환경영향평가서 작성 등에 관한 규정(환경부)』를 참조한다.

40. 생태계보전협력금

가. 관련기준

- 자연환경보전법 시행령 (2012. 07, 환경부)
- 자연환경보전법 시행규칙 (2012. 07, 환경부)
- 생태계보전협력금 업무편람 (2009. 02, 환경부)

나. 일반사항

- 생태계보전협력금은 개발로 인한 야생동·식물의 서식지 등 자연생태계의 훼손을 최소화하고, 자연의 훼손이 불가피한 경우에는 원인자부담원칙에 따라 훼손한 만큼의 비용을 개발사업자에게 부과·징수함으로써 훼손된 자연생태계의 복원사업 등 자연환경보전사업에 사용하기 위한 비용이다.

다. 생태계보전협력금 부과대상

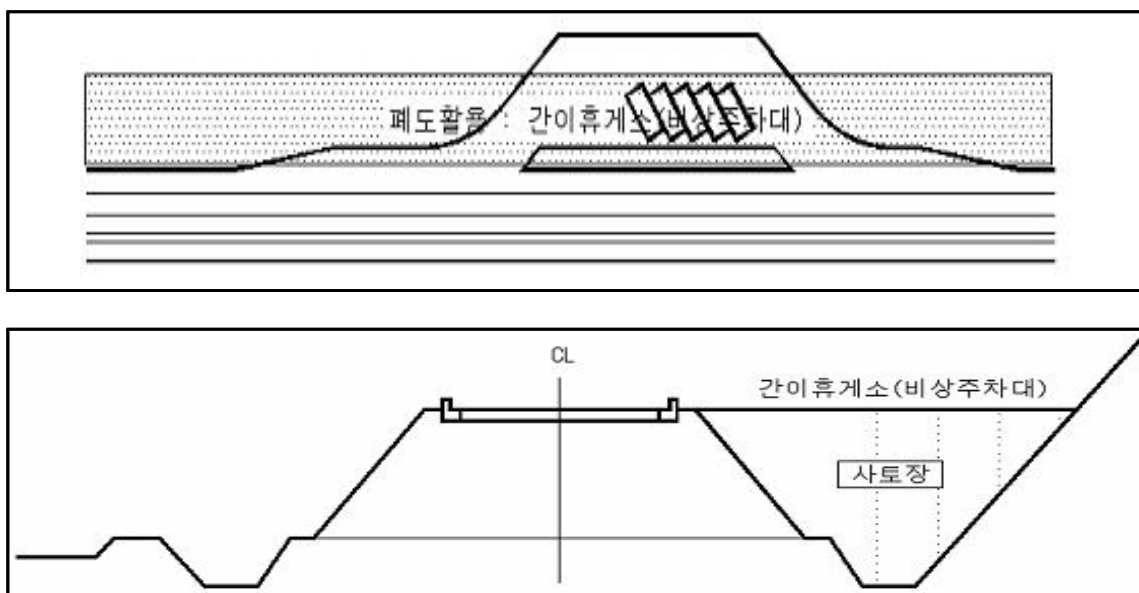
- 환경영향평가법 제4조의 규정에 의한 환경영향평가 대상사업
- 환경정책기본법 제25조의2에 따른 사전환경성검토 대상 개발사업으로 개발면적이 3만㎡이상인 사업
- 광업법 제3조제2호에 따른 광업중 노천탐광·채굴사업

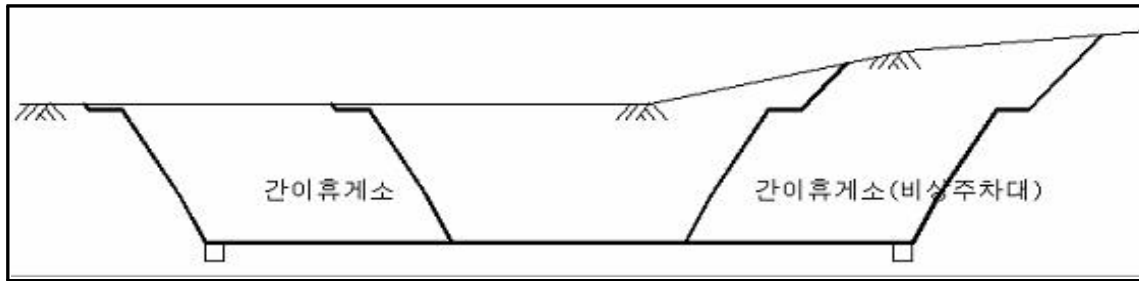
라. 부과금액 산정기준

- 생태계보전협력금 = 생태계 훼손면적 × 단위면적당 부과금액 × 지역계수

41. 간이휴게소 설치

가. 국내도로는 화물차 운전자가 쉴 수 있는 공간이 부족하여 도로길어깨 상에 주·정차하여 교통사고가 빈번하다. 따라서 도로건설시 발생하는 폐도 및 토취장, 사토장 부지를 최대한 활용하여 간이휴게소를 설치함으로써 화물차 운전자들의 편의성 도모와 복지향상 제공으로 근무의욕을 확보할 수 있다.





42. 생태통로

가. 관련기준

- 생태통로 설치 및 관리지침 (2010. 06, 환경부)

나. 일반사항

- 1) 생태통로(생태 이동통로, 야생동물 이동통로)는 도로 및 철도 등에 의하여 단절된 생태계의 연결 및 야생동물의 이동을 위한 인공구조물로서, 야생동물이 노면을 거치지 않고 도로를 건널 수 있도록 조성한다.
- 2) 유도울타리는 야생동물이 도로로 침입하여 발생하는 로드킬을 방지하거나 생태통로까지 안전하게 유도하기 위해 설치하는 구조물로서 대개 철망을 이용하여 만들며, 탈출구, 출입문, 침입방지 노면 등과 같은 부대시설을 포함한다.
- 3) 생태통로와 유도울타리 이외의 생태축 연결 또는 야생동물 보호 등을 위한 대책으로서 배수로 탈출시설, 암거수로 보완시설, 도로횡단 보완시설 등이 있다.
- 4) 생태통로 설치와 기타 자세한 사항은 『생태통로 설치 및 관리지침(환경부)』을 따른다.

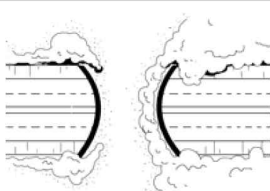
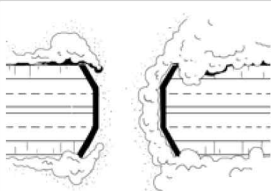
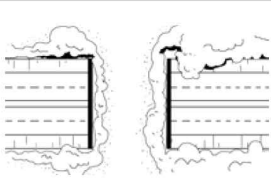
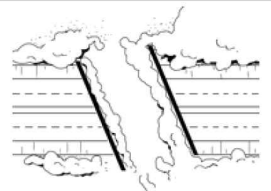
다. 생태통로 설치를 위한 조사

- 1) 생태통로 의 필요성 및 목 표 분류군을 결정하고, 생태통로 의 잠 정 후보지를 다수 선정한다.
- 2) 생태통로의 목표종을 결정하고, 이에 따른 생태통로의 구체적인 위치, 유형, 규격을 판단한다.
- 3) 생태통로의 구체적인 위치와 유형(육교형, 터널형 등)은 『생태통로 설치 및 관리지침』의 현장 조사 절차에 따라 정밀조사에 참여한 전문가와 협의하여 결정한다

라. 생태통로의 분류 및 설치

1) 육교형 생태통로

- 야생동물의 이용만을 목적으로 조성된 것으로서, 너비 7m 이상(주요 생태축: 30m 이상)으로 조성하며, 주요 생태축을 통과하는 경우에는 최소 폭을 30m 이상으로 한다. 다만, 주요 생태축 구간에서 지형적인 여건에 따라 동 기준을 준수하지 못하는 불가피한 경우에는 환경영향평가협의 등 개발사업 협의 시 생태통로의 적절한 규모에 대하여 환경부와 협의하여 조정 할 수 있다.

			
모래시계형		일자형	

- 보행자가 생태통로를 이용할 수 있도록 조성하는 경우에는 보행자 동선을 폭 3m 이내의 흙길로 조성하고 생태통로의 중앙부 폭은 30m이상의 대형으로 조성하며, 보행자의 동선을 성토와 식재 등의 기법을 통해 공간적으로 분리한다.
- 철도 비탈면의 붕괴에 따른 피해를 예방하기 위해 조성한 복개형 개착식 터널은 생태통로의 기능을 보완할 경우 생태통로로 활용이 가능하다.

2) 터널형 생태통로

- 포유류용 생태통로는 고라니 등 중형의 야생동물이 서식하는 지역의 경우 개방도(통로 단면적/통로 길이 비율) 0.7 이상으로 조성하는 것을 원칙으로 한다.
- 포유류용 생태통로가 수로 위치에 설치 시 수로의 연간 최대용량보다 훨씬 큰 규모로 설계하여 통로 내에 물이 흐르지 않는 바닥 부분이 항상 존재하도록 한다.
- 양서·파충류용 생태통로는 도로 하부에 소규모 박스형 또는 파이프형태로 조성되며, 대상 종에 따라 단순 통로형으로 하거나 통로내부에 햇빛이 투과하도록 할 수 있다.
- 양서·파충류용 생태통로의 규격은 왕복2차선 도로에서는 너비 50cm 이상, 왕복4차선 이상 도로에서는 너비 1m 이상으로 하여 도로의 폭이 넓을수록 넓게 한다.

마. 유도울타리 및 기타시설

1) 유도울타리

- 유도울타리의 종류는 목표종에 따라 포유류 울타리, 양서·파충류 울타리, 일체형 울타리(포유류와 양서·파충류 모두 대상)로 구분할 수 있다.
- 울타리 안에 들어온 동물이 쉽게 빠져나갈 수 있게 하는 탈출용 경사로, 야생동물의 진입이 어려운 출입문과 침입방지 노면 등의 부대시설이 유도울타리와 함께 조성되어야 한다.
- 포유류의 로드킬 예방을 위한 울타리의 높이는 1.2~1.5m를 기본으로 한다.
- 양서·파충류용 울타리는 높이를 40cm 이상으로 하고, 망목(mesh) 규격은 주변 동물과 현장 여건을 고려하되 최대 1cm×cm 이내로 한다.
- 조류의 로드킬이 빈번할 것으로 우려되는 구간에는 버스나 트럭 등의 대형차량의 높이보다 조류의 비행 높이가 높게 유도하는 울타리, 기둥, 가로수 등을 조성할 수 있다.

2) 수로탈출시설

- 소형동물(소형 포유류, 양서류, 파충류)이 도로의 측구 및 배수로 또는 농수로에 빠질 경우 탈출을 도와주기 위해 설치한다.
- 양서류의 집단 이동 등을 위해 다수의 경사로 조성이 필요한 구간에서는 탈출경사로의 설치 간격을 30m 이내로 한다

3) 암거수로 보완시설

- 암거수로의 보완시설은 암거수로는 생태통로의 기능을 할 수 있도록 보완하기 위해 설치한 시설로서, 야생동물의 이동이 필요한 구간에 있는 기존의 암거수로에 턱이나 선반 등을 설치하여 동물이 물에 빠지지 않고 수로를 건너도록 하거나, 입구부를 야생동물이 진입하기 쉽게 경사로 등을 설치하는 등의 구조개선 시설물을 설치한다.

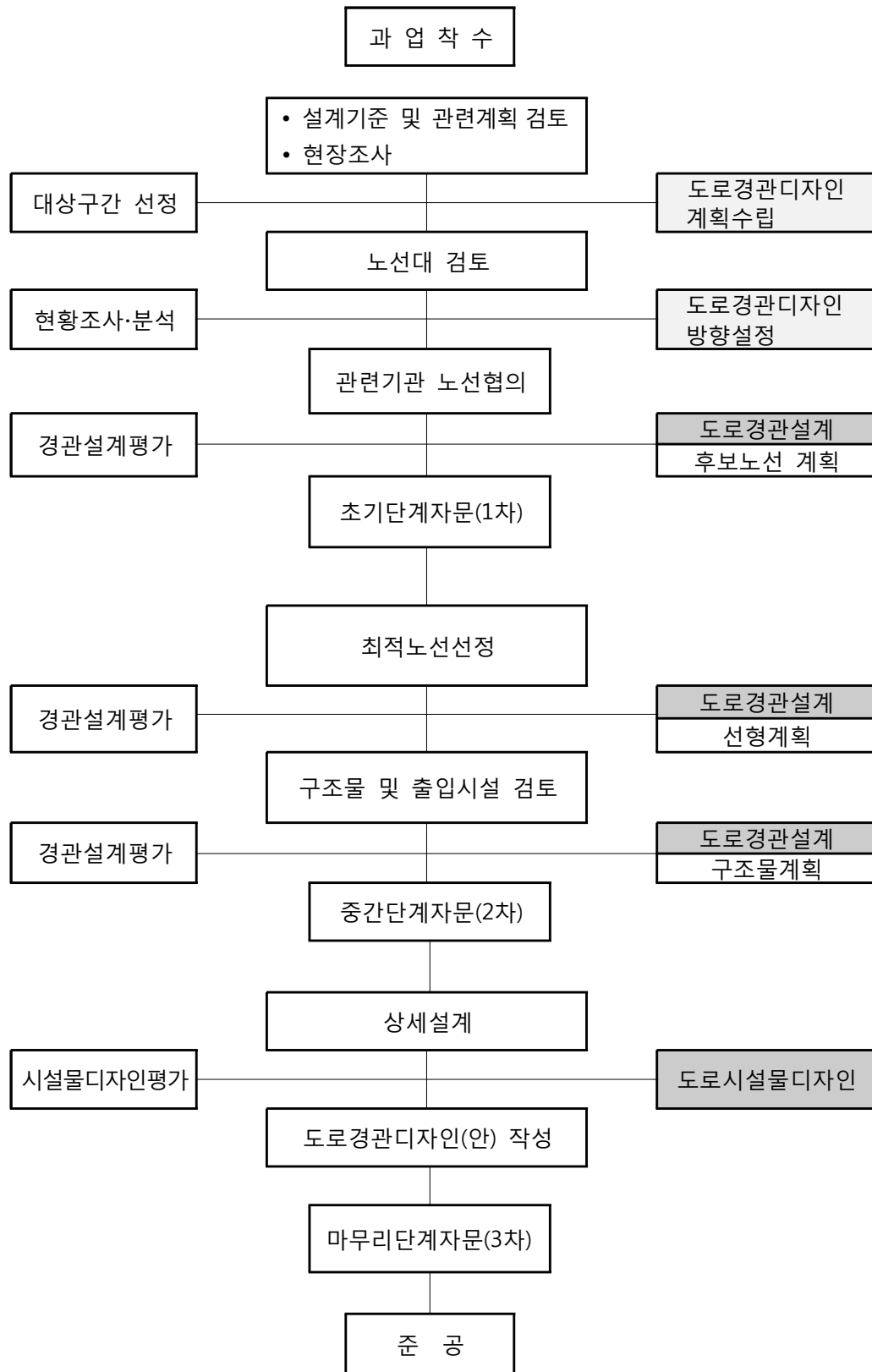
4) 도로횡단 보완시설

- 하늘다람쥐와 청설모와 같이 주로 나무 위에서 생활하는 동물은 도로의 폭이 넓지 않은 경우 도로 변에 기둥을 세우거나 도로 양편의 나무에 가로대 등의 간단한 보조시설 만으로도 생태통로 효과를 얻을 수 있다.

43. 도로경관 디자인

가. 일반사항

- 1) 도로경관디자인은 도로에서 경관과 시설물디자인을 반영하기 위한 도로경관설계, 도로시설물디자인, 도로경관디자인 평가를 내용적 범위로 포함한다.
- 2) 도로경관디자인의 절차는 ‘구상 → 현황조사 및 분석 → 계획안 작성 → 설계안 작성 → 평가’의 흐름에 따라 시행한다.
- 3) 도로경관설계는 기본설계 단계에서 적용하며 주변지형과 지역특성을 고려한 노선 및 선형계획에 대하여 설계안을 작성하며, 평가 및 feed-back 과정을 거쳐 최적안을 선정한다.
- 4) 도로시설물디자인은 주로 상세설계 단계 적용하며 경관설계의 방향을 반영하여 구조물, 부대시설, 안전시설 등 도로시설물에 대하여 적용하며, 평가 및 feed-back 과정을 거쳐 최적안을 선정한다.
- 5) 도로경관디자인 평가는 기본 및 상세설계 단계별 설계절차에 따라 도로경관설계와 도로시설물디자인에 대한 계획 및 평가를 시행할 수 있다.
- 6) 보다 자세한 사항은 『도로설계편람 9편 경관설계(2013, 국토해양부)』 또는 『도로경관설계 안내서(2012. 08, 국토해양부)』를 참조한다.



□ 수량산출요령

- 수량내역 및 수량산출의 항목은 일반적으로 산출하는 것을 제시한 것으로, 공사의 성격 및 여건 등을 고려하여 변경할 수 있다.
- 공종별 수량산출 후 전체 수량에 대한 아스콘, 콘크리트, 철근, 골재 및 시멘트 등의 주요자재 집계표와 토공, 콘크리트, 거푸집, 철근 및 주요수량내역 항목 등을 집계한 총괄 집계표를 작성한다.
- 타공정으로 이월 또는 이기가 필요한 수량에 대해서는 이월(이기)수량 집계표를 작성한다.

1. 도로안내표지판

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 안내표지판 설치 수량(개소)
- 2) 수량산출
 - 안내표지판 설치 수량 (개소)
 - 토공 : 터파기, 되메우기, 잔토 (m³)
 - (무근, 철근)콘크리트 (25-21-80, m³)
 - 거푸집 (합판6회, m²)
 - 철근수량

나. 산출요령

- 1) 안내표지판 수량과 기초수량에 대하여 산출한다.
- 2) 안내표지판은 경계표지, 이정표지, 방향표지, 노선표지 등의 표지형식으로 구분하며, 설치위치, 종류별 규격, 설치형태, 개수 등으로 구분하여 산출한다.
- 3) 기초 터파기의 경사는 1 : 0.3을 적용하며, 저판의 여유는 0.3m로 한다.
- 4) 되메우기 및 다짐량은 터파기량에서 콘크리트량을 제외한 수량으로 하며, 남은 토량은 잔토처리한다.
- 5) 도로정보 안내시설, 표지판 통합주도 안내표지판과 같은 방법으로 산출한다.
- 6) 문형식표지판의 경우 지주보호용 시설을 산출한다.
 - 중앙분리대측 : 강판덮개 설치
 - 길어깨측 : 가드레일 설치
- 7) 표지판지주는 잡철물 제작수량에서 제외한다.

2. 방음벽

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 방음벽 연장(m)
- 2) 수량산출
 - 방음판 연장(m) 및 방음판 수량 (경간)
 - (무근, 철근)콘크리트 (방음벽 기초는 25-24-80, 버림콘크리트는 40-16-80, m³)
 - 거푸집 (방음벽 기초는 합판 4회, 버림콘크리트는 합판 6회, m³)
 - 철근수량
 - 신축이음, 조인트바, 스페이서
 - 공제수량 : 되메우기, 보조기층, 동상방지층, 노상, 비탈면 식생보호공(줄때 등)

나. 산출요령

- 1) 방음판 수량과 방음벽 기초에 대하여 산출한다.
- 2) 방음벽 기초에 대한 수량산출은 『방음벽 기초 표준도(2010, 국토해양부)』를 참조한다.
- 3) 방음판 수량은 판의 종류별 높이별로 구분하여 길이(m)로 소요연장을 산출하고, 내역서에 반영하는 수량은 경간수로 환산하여 적용한다.
 - 방음판높이 = 방음벽높이 - 방음벽 기초 돌출높이(1.0m)
 - 종류별 높이별 방음판 수량(경간수) = 소요연장 ÷ 경간장(지주간격)
- 4) 지주 및 앵커 수량은 지주 높이별로 경간당 개수로 환산하여 산출한다.
 - 지주(Base plate 포함) 및 앵커 수량(경간당 개수) = [(방음판 경간수)+ 1] ÷ 경간장
- 5) 방음벽기초 수량 : 종류별 높이별로 구분하여 길이(m)로 산출한다.
 - L형옹벽 기초 연장(L)
= (방음판 경간수 × 경간장) + 2×(베이스플레이트길이/2 + 여유길이(6cm))
 - 직벽형 기초
= (방음판 경간수 × 경간장) + 2×(강관말뚝직경/2 + 여유길이(10cm))
- 6) 출입구 수량
 - 토공구간 : 설치연장 300m 이상일 경우 약 150m 간격으로 출입구를 설치하며 점검로가 필요한 경우 접근로, 계단 등을 설치
 - 교량구간 : 교량점검로가 설치된 모든 교량에 점검로 출입시설이 있는 행선의 모든 교각에 설치
- 7) 방음벽이 설치되는 구간은 되메우기, 보조기층, 동상방지층, 노상, 비탈면 식생보호공(줄때 등)에 대하여 저촉면적만큼 공제한다.

3. 깎기부 점검로

가. 주요수량

1) 수량내역

- 계단부 : 연장(m)
- 단부 : 개소

2) 수량산출

- 계단부 설치 연장(m) 및 단부 설치 구간(개소)
- 토공 : 터파기, 되메우기, 잔토 (m^3)
- 콘크리트 (25-18-80, m^3)
- 거푸집 (합판6회, m^2)
- 프리캐스트블럭

나. 산출요령

- 1) 전면부와 측면부로 나누어 산출한다.
- 2) 전면부에 설치되는 점검로의 경우 비탈면의 경사에 따라 나누어 산출한다.

4. 버스정차대 계단

가. 주요수량

1) 수량내역

- 일반부 : 연장(m)
- 단부 : 개소

2) 수량산출

- 계단 설치 연장(m) 및 단부 설치 구간(개소)
- 토공 : 터파기, 되메우기, 유용토 (m^3)
- 콘크리트 (25-18-80, m^3)
- 거푸집 (합판6회, m^2)
- 공제수량 : 비탈면 식생보호공(줄때 등)

나. 산출요령

- 1) 버스정차대 계단이 설치되는 구간은 비탈면 식생보호공(줄때 등)에 대하여 저촉면적만큼 공제한다.

5. 수로보호공

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 돌붙임 수량(m^3)

2) 수량산출

- 돌붙임 면적(m^2)
- 토공 : 터파기, 되메우기, 유용토 (m^3)
- 콘크리트 (40-16-80, m^3)
- 거푸집 (합판6회, m^2)

나. 산출요령

- 1) 돌붙임 수량과 돌붙임기초 수량에 대하여 산출한다.

6. 보호길어깨 잡초성장 억제시설

가. 주요수량 및 수량산출

- 1) 억제시설 설치 연장(m)을 산출한다.

7. 식재공

가. 주요수량

- 1) 식재공 : 식재별 수량(주)
- 2) 철제지지대 : 개소(조)
- 3) 지주목 삼발이 : 개소(조)

나. 산출요령

- 1) 수목의 수량은 수목의 종류 및 수목규격별로 나누어 산출한다.
- 2) 수목이식이 필요한 경우 공사구간→가식장 수량과 가식장→공사구간 수량을 각각 구한다.

8. 공동구

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 공동구 연장(m)
- 2) 수량산출
 - 공동구 설치연장 (m)
 - 토공 : 터파기, 되메우기, 유용토 (m^3)
 - 콘크리트 (m^3)
 - 거푸집 (구체는 합판3회, 버림은 합판6회, m^2)
 - 철근수량 (ton)
 - 동바리(공/ m^3), 비계(m^2)
 - 시공이음면정리(m^2)
 - 수팽창지수재 (m)
 - 스페이서 (m^2)

- 아스팔트코팅 (2회, m²)
- NORTH (m)
- 채움재
- 봉합재(실런트)
- 방수재(지수판)
- 조인트바

나. 산출요령

- 1) 공동구의 수량산출은 배수공의 암거구조물과 구조물공의 지하차도 수량산출 방법을 참조한다.

9. 접도구역표주

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 접도구역표주 수량(개소)
- 2) 수량산출 :
 - 접도구역 표주 (개소)
 - 콘크리트 (25-18-80, m³)
 - 거푸집 (합판6회, m³)
 - 철선 (6m/m, m)
 - 터파기, 되메우기, 잔토 (m³)

나. 산출요령

- 1) 직선부(평지), 곡선부 및 취락지역, 산지부 등 위치별 설치간격에 따라 산출한다.
- 2) 남은 흙은 잔토 처리한다.

10. 거리표지

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 거리표지 수량(개소)
- 2) 수량산출
 - 거리표지 (개소)
 - 콘크리트 (25-18-80, m³)
 - 거푸집 (합판6회, m³)
 - 터파기, 되메우기, 잔토 (m³)

나. 산출요령

- 1) 도로 외측부에 설치하며 개소로 산출한다.

- 2) 남은 흙은 잔토 처리한다.

11. 준공표지석

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 준공표지석 설치 (개소)
- 2) 수량산출 :
 - 준공표지석 (개소)
 - 콘크리트 (25-18-80, m³)
 - 거푸집 : 합판6회
 - 터파기, 되메우기, 잔토 (m³)

나. 산출요령

- 1) 준공표지석(화강석 재질)에 공사내력 등을 새겨 시·종점부에 1개소씩 설치한다.
- 2) 남은 흙은 잔토 처리한다.

12. 방호시설

- 도로확장구간에 차량통행시 교통안전과 도로폭 확보를 위하여 방호시설을 설치하며 높이별 연장으로 수량 산출한다.

가. 암파쇄 방호시설

- 1) 수량내역 : 암파쇄 방호시설 연장 (m)
- 2) 수량산출
 - 암파쇄 방호시설 설치 연장(m) 및 경간
 - 콘크리트
- 3) 도로확장구간에 차량통행시 교통안전과 도로폭 확보를 위하여 깎기부 중 계획깎기고가 10m이상인 구간에 방호시설을 설치하며 높이별 연장으로 수량 산출한다.
- 4) 계획깎기고가 10m미만일 경우는 임시방호시설 또는 암파쇄 방호시설 설치지침에 준하여 적용하여 수량을 산출한다.

나. 흙쌓기 구간

- 1) 수량내역 : 시설별 연장(m)
- 2) 마대쌓기는 H=2.0m 미만일 때 수량을 산출한다.
- 3) 토류벽은 H=2.0m 이상일 때 수량을 산출한다.

13. 축중기 설치

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 축중기 설치 (개소)

14. 환경관리비

가. 환경관리비 항목

- 가설 방음벽, 방진막
- 살수
- 오탁방지막
- 공사장폐수 처리시설
- 환경보전비
- 세륜세차시설
- 침사지
- 골재덮개시설
- 폐기물 처리비
- 기 타

나. 가설방음벽, 방진막

- 1) 수량내역 : 가설방음벽, 방진막의 연장(m)
- 2) 설치구간 높이별로 연장을 산출한다.
- 3) 가설방음벽은 2회 이상 사용을 원칙으로 한다.
- 4) 방진막은 가설방음벽이 설치되는 구간에 1m 높이로 함께 설치할 수 있다.

다. 세륜세차시설

- 1) 수량내역 : 세륜세차시설 설치 (개소)
- 2) 수량산출
 - 자동세륜기 (이동식의 경우)
 - 콘크리트 (25-21-80, m³)
 - 거푸집 (합판6회, m²)
 - 철근 (보통, ton)
 - 터파기, 되메우기, 잔토 (m³)
 - 잡석 깔기 (m³)

라. 살수

- 1) 수량내역 : 살수 (개월)
- 2) 공사구간내 살수가 필요한 연장과 순살수기간을 산출한다.

마. 침사지

- 1) 수량내역 : 침사지 설치 (개소)
- 2) 수량산출
 - 침사지 구간별 면적(m²) 및 용량(m³)
 - 터파기, 속채움토사 (m³)
 - P.P 마대 (m²)
 - 토사유출방지용 비닐 (m³)
 - 부직포 (m³)

- 잡석 (m³)

바. 오탉방지막

- 1) 수량내역 : 오탉방지막 연장 (m)
- 2) 오탉방지막 신설과 유용 연장을 구분하여 산출한다.

사. 골재덮개시설

- 1) 수량내역 : 골재덮개시설 면적 (m²)
- 2) 골재덮개시설 설치구간, 연장 및 면적을 산출한다.

아. 공사장폐수 처리시설

- 1) 수량내역 : 공사장폐수 처리시설 설치 (개소)

자. 폐기물처리(상차비)

- 1) 수량내역 : 폐기물처리 상차비 (ton)
- 2) 수량산출
 - 페콘크리트 (ton)
 - 페아스콘 (ton)
 - 혼합폐기물 (ton)
- 3) 본 환경관리비에서의 폐기물처리는 상차비만을 반영하며, 처리비용은 별도로 처리한다.
- 4) 발생하는 모든 폐기물에 대하여 종류별(지장가옥, 건설폐기물, 나무뿌리 등)로 수량 산출하고 나무뿌리 등은 별도의 수량산출기준, 처리방법에 의거 처리한다. (나무뿌리는 건설폐기물에서 제외)

차. 임목폐기물 파쇄

- 1) 수량내역 : 임목폐기물처리 파쇄 수량 (m³)

카. 기타 환경보전비

- 1) 수량내역 : 기타 환경보전비 (식)
- 2) 환경관리와 관련한 시험검사비, 교육훈련비, 점검비, 환경관리비의 유지관리 비용(가설 방음벽, 방진막, 오탉방지막, 침사지 보수 등) 등 환경보전비를 항목별로 명시할 수 없는 경우에는 위의 합계액의 12% 상당액을 그 밖의 환경보전비로 계상할 수 있다.

15. 지장 가옥철거

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 지장 가옥철거 수량 (m³)
- 2) 수량산출

- 주거용 철거 동수 (동) 및 체적 (m³)
- 업무용 철거 동수 (동) 및 체적 (m³)
- 공공용 철거 동수 (동) 및 체적 (m³)
- 담장 철거 체적 (m³)

3) 도로건설공사에 편입되는 지장가옥은 정확히 조사하여 수량 산출한다.

16. 공사용 진입가도

가. 주요수량 및 산출요령

1) 수량내역

- 표토제거 (답구간, 답외구간, m³)
- 흙깎기, 흙쌓기 (m³)
- 유용성토 운반 (토사, m³)
- 기층 (T=10cm, m³)
- 보조기층 (T=20cm, m³)
- 프라임코팅 (RSC-3, m³)
- 복구 및 유지보수비 (식)

2) 포장 공사용 진입가도에는 현장사무실 진입로, 배치플랜트 진입로, 터널상황실 진입로 등이며 포장두께는 기층 10cm, 보조기층 20cm로 산출하며 현장여건을 고려하여 적용할 수 있다.

17. 공사중 교통처리

가. 주요수량

1) 수량내역 : 교통처리시설 1식

2) 수량산출

- 공사중 안내표지판 (개소)
- 교통표지판 (개소)
- PE드럼 (개소)
- 안전휀스 (개소)
- 워카 (m)
- 회전경광등 (개소)
- 라바콘 (개소)
- 차선도색, 차선제거(황색실선, 백색실선, 백색파선)

나. 산출요령

1) 『도로공사구간 교통관리지침』에 의거하여 수량을 산출하되 단계별 교통처리가 필요한

경우 단계별로 각각의 수량을 산출한다.

2) 각 항목에 대해 신규수량과 유용수량을 구분하여 적용한다.

18. 가설사무실

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 가설사무실 1식
- 2) 수량산출
 - 부지면적 (m^2)
 - 가설사무실 면적 (m^2)
 - 바닥콘크리트 (T=10cm, 25-18-80, m^3)
 - 포장 (m^2)
 - 가드웬스 (m)

나. 산출요령

- 1) 부지면적의 건폐율은 30%로 한다.
- 2) 가설사무실 전체 면적은 감리·감독자, 공사시행자, 기자재창고, 숙소, 시험실 및 식당, 화장실 등 편의시설 면적을 합한다.
- 3) 가설사무실의 바닥은 보조기층(T=20cm)을 설치하고, 바닥콘크리트 (25-18-80, T=10cm)는 인력 타설한다.
- 4) 주차장 설치구간은 아스콘포장(또는 사리포장)을 할 수 있다.
- 5) 필요시 가드웬스의 설치 연장을 산출한다.

19. 공사안내간판

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 공사안내 간판 1식
- 2) 대형 및 소형 안내간판 설치기준에 적용하여 식 단위로 산정한다.

20. 기존도로 유지보수

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 기존도로 유지보수 1식
- 2) 수량산출 :
 - 표층 (T=5cm, m^2)
 - 텍코팅 (m^2)
 - 차선도색 : 황색실선, 백색실선, 백색파선

나. 산출요령

- 1) 기존도로 유지보수 공종을 명기한다

- 2) 교량, 포장, 부대시설의 보수비를 반영한다.
- 3) 공사기간에 따른 풀깎기는 년2회 반영한다.
- 4) 횡배수관 관청소 등의 유지비는 년1회 반영한다.
- 5) 공사기간 내와 준공 후를 구분하여 도로유지 보수비를 년2회 반영한다.
- 6) 동절기 제설에 필요한 비용을 반영한다.
- 7) 구국도 활용계획 및 공사기간 중 유지관리계획에 근거하여 산정한다.

21. 품질관리비

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 시험비 1식

나. 수량산출

- 1) 품질시험비는 『건설공사 품질시험기준』의 별표를 참조하여 건설공사의 종류별, 공종별로 시험종목·방법 및 빈도 등에 따라 산출한다.
- 2) 기타품질관리 비용은 시험비의 10%를 계상한다.
- 3) 품질관리차량비(개월)와 품질관리활동비를 계상할 수 있다

22. 시추조사비

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 시추조사비 1식
- 2) 추정 토질심도별로 계상한다.

23. 시공 측량비

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 시공 측량 연장 (km)

24. 토지임대료

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 임대기간 (개월)
- 2) 가설사무소, 야적장, 제작장, 토취장, 가도부지 등 토지임대가 필요한 곳의 면적을 산출하여 공시지가의 일정비율(약 10%)에 임대기간을 곱하여 산출한다.

25. 안전시설비

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 안전시설비 1식
- 2) 건별로 산정한다.

26. 산림복구비

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 산림복구비 1식
- 2) 산림복구에 필요한 식재 또는 비탈면 보호공 등의 수량을 산출한다.

27. 시공상세도면 작성

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 시공상세도면 작성 1식
- 2) 공사시방서에 명시된 시공상세도면의 목록에 대하여 공사비 및 시설물 난이도에 따라 『엔지니어링 사업대가의 기준』의 별표4 시공상세도작성비의 요율을 적용하여 산출한다.

28. 도로대장 작성

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 도로대장 작성 연장(km)
- 2) 공사노선의 연장(km)을 기준으로 한다.

29. 준공도면 전산화

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 준공도면 전산화 1식(P.S)
- 2) 설계도서 등의 사본작성지침(국토해양부)에 근거하여 산정한다.
- 3) 준공도서 작성매수는 성과품의 개략 수량을 파악하여 산출하며, 현장에서 준공도서 작성매수에 따라 실비 정산한다.
- 4) 원칙적으로 엔지니어링 사업대가의 기준을 적용한다.

30. 중기운반

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 중기운반 1식
- 2) 투입되는 장비에 대하여 트랙트레일러 운반, 덤프 운반, 자주식 운반 등으로 나누어 산출하며, 기타사항은 설계요령을 참조한다.

31. 자재운반

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역
 - 시멘트 (대)
 - 철근 (ton)

- 모래 (m³)
- 잡석, 혼합골재 (m³)

2) 산출요령은 설계요령을 참조한다.

32. 자재대

가. 주요수량 및 산출요령

1) 수량내역

- 시멘트 (대)
- 철근 (ton)
- 모래 (m³)
- 잡석, 혼합골재 (m³)
- 고재대 (ton)

2) 산출요령은 설계요령을 참조한다.

33. 공사용자재 직접구매

가. 주요수량 및 산출요령

1) 수량내역 : 공사용자재 직접구매 1식

2) 수량산출 : 주요 자재중 『공사용자재 직접구매 대상품목』으로 아스콘, 레미콘, 가드레일, 난간, 도로표지판, 배수관 등

3) 직접구매 대상품목의 추정가격(자재비)가 3천만원 이상인 자재를 대상으로 하며, 추정가격이 3천만원 미만이면 공사 시행자가 직접 구매를 할 수 있으므로 위의 32.자재대에 포함한다.

34. 공사손해보험료

가. 주요수량

1) 수량내역 : 공사손해보험료 1식(P.S)

나. 산출요령

1) 대상은 1종시설물(교량, 터널등)로 한다.

2) 산정은 교량공, 터널공에서 각각 시설물별로 공사금액, 공사기간, 공사손해보험료를 산출한다.

3) 시설물별 보험료 및 근거를 전체 집계하여 내역에 반영한다.

4) 손해보험 가입 대상공사(추정가격이 200억 이상인 공사)이외의 공사에 대하여는 공사손해보험료를 미반영한다.

35. 정기안전점검비

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 정기안전점검비 1식(P.S)
- 2) 효율(%)은 정기안전점검 효율(%)과 초기점검 효율(%)의 합으로 건설공사의 종류(교량, 터널, 옹벽, 절토사면 등)와 연장 및 규격에 따라 다르며, 『건설공사 안전점검지침』 별표7의 안전점검 대가 효율을 적용한다.

36. 특허 및 신기술기술료

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 특허 및 신기술기술료 1식
- 2) 특허 및 신기술 보호기간 내에서 기술료를 지급한다.

37. 공사원가 연구개발비

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 공사원가 연구개발비 1식(P.S)
- 2) 공사원가 연구개발비용은 다음과 같다.

공사원가 연구개발비
공사원가 연구개발비 = 연구개발비 대상액(①) × 연구개발비 비율(②)

① 연구개발비 대상액(원)

: 『원가 계산에 의한 예정가격 작성준칙』 별표 2 및 『실적공사비에 의한 예정가격 작성준칙』 별표 1에서 정하는 직접공사비(재료비와 직접노무비, 산출경비의 합계액)

② 연구개발비 비율 : 『공사원가에 연구개발비 계상 및 집행 지침』 붙임1

38. 문화재 시발굴 조사비

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 문화재 시발굴 조사비 1식(P.S)
- 2) 조사비는 『매장문화재 조사용역 대가의 기준』에 의거하여 산출한다.

39. 사후 환경영향조사비

가. 주요수량 및 산출요령

- 1) 수량내역 : 사후 환경영향조사비 1식(P.S)

40. 생태계보전협력금

가. 주요수량

- 1) 수량내역 : 생태계보전협력금 1식

나. 산출요령

- 1) 생태계보전협력금은 부과금액 산정기준은 다음과 같다.

생태계보전협력금 산정기준

$$\text{생태계보전협력금} = \text{생태계 훼손면적}(\text{㉠}) \times \text{단위면적당 부과금액}(\text{㉡}) \times \text{지역계수}(\text{㉢})$$

㉠ 생태계 훼손면적(m²)

- 토양의 표토층을 제거·굴착 또는 성토하여 토지 형질변경이 이루어지는 행위
- 식물이 군락을 이루며 서식하는 지역을 제거하거나 파괴하는 행위
- 습지·갯벌 등 생물다양성이 풍부한 지역을 개간·준설·매립 또는 간척하는 행위
- 다만, 지적법에 의한 지목이 대·공장용지·학교용지·도로·철도용지·체육용지 및 유원지인 토지의 면적과 시설물이 설치된 토지의 면적은 제외

㉡ 단위면적당 부과금액(원/m²) : 250원/m²

㉢ 지역계수

- 주거지역·상업지역·공업지역 및 계획관리지역 : 지적법에 의한 지목이 전·답·임야·염전·하천·유지 및 공원에 해당하는 경우에는 1, 그 밖의 지목인 경우에는 0
- 녹지지역 : 2
- 생산관리지역 : 2.5
- 농 림 지 역 : 3
- 보전관리지역 : 3.5
- 자연환경보전지역 : 4

4. 단가 산출 요령

가. 토 공

가. 토 공

공 종	단위	설 계 기 준	비 고
기준구조물 깨 기	m ³	○ 무근콘크리트 (T=30cm 미만) 1. 깨 기 1) 기 계 (100%) ① 대형브레이커+굴삭기 (0.7m³) $Q=(3.3+5.9)/2=4.6\text{m}^3/\text{hr}$ ② 작업보조원- 보통인부 1인 ③ 치출소모량 (0.7m³용)- 0.01분/hr 2. 집토 (굴삭기 1.0m³) $q=1.0, k=0.55, f=1/1.50, E=0.35, C_m=23\text{sec}$ $Q=3600 \times q \times k \times f \times E / C_m = \text{m}^3/\text{hr}$ ○ 무근콘크리트 (T=30cm 이상) 1. 깨 기 1) 기 계 (100%) ① 대형브레이커+굴삭기 (0.7m³) $Q=(2.6+4.6)/2=3.60\text{m}^3/\text{hr}$ ② 작업보조원- 보통인부 1인 ③ 치출소모량 (0.7m³용) - 0.01분/hr 2. 집토 (굴삭기 1.0m³) $q=1.0, k=0.55, f=1/1.50, E=0.35, C_m=23\text{sec}$ $Q=3600 \times q \times k \times f \times E / C_m = \text{m}^3/\text{hr}$ ○ 철근콘크리트 (T=30cm 미만) 1. 깨 기 1) 기 계 (100%) ① 대형브레이커+굴삭기 (0.7m³) $Q=(1.6+3.3)/2=2.45\text{m}^3/\text{hr}$ ② 작업보조원- 보통인부 1인 ③ 치출소모량 (0.7m³용)- 0.01분/hr 2. 철근절단 - 용 접 공 : 0.02인 - 보통인부 : 0.08인 - 아세틸렌 : 0.05kg - 산 소 : 135L 3. 집토 (굴삭기 1.0m³) $q=1.0, k=0.55, f=1/1.50, E=0.35, C_m=23\text{sec}$ $Q=3600 \times q \times k \times f \times E / C_m = \text{m}^3/\text{hr}$ 4. 고철공제 $A=1\text{m}^3 \times 0.008 \times 7,850\text{kg}/\text{m}^3 \times 80\% = 50.24 \text{ kg}/\text{m}^3 \approx 50 \text{ kg}/\text{m}^3$ ○ 철근콘크리트 (T=30cm 이상) 1. 깨 기 1) 기 계 ① 대형브레이커+굴삭기 (0.7m³) $Q=(1.4+2.7)/2=2.05\text{m}^3/\text{hr}$ ② 작업보조원 - 보통인부 1인 ③ 치출소모량(0.7m³용) - 0.01분/hr 2. 철근절단 - 용 접 공 : 0.02인- 보통인부 : 0.08인 - 아세틸렌 : 0.05kg- 산 소 : 135L 3. 집토 (굴삭기 1.0m³) $q=1.0, k=0.55, f=1/1.50, E=0.35, C_m=23\text{sec}$ $Q=3600 \times q \times k \times f \times E / C_m = \text{m}^3/\text{hr}$ 4. 고철공제 $A=1\text{m}^3 \times 0.008 \times 7,850\text{kg}/\text{m}^3 \times 80\% = 50.24 \text{ kg}/\text{m}^3 \approx 50 \text{ kg}/\text{m}^3$ ※ 적사및 운반은 건설폐기물 파쇄, 또는 폐기물 상차 및 운반비에서 적용	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
기존포장깨기	m^3 m^3	○ 콘크리트 (기계 100%) 1. 기계 깨기 1) 깨기 (대형브레이커+굴삭기 ($0.7m^3$)) $Q=(3.3+5.9)/2=4.6m^3/hr$ 2) 치출소모량 ($0.7m^3$용) 0.01분/hr 3) 작업보조원 - 보통인부 : 1인 2. 집토 (굴삭기 $1.0m^3$) $q=1.0, k=0.55, f=1/1.51, E=0.35, Cm=23sec$ $Q=3600 \times q \times k \times f \times E / Cm = m^3/hr$ ○ 아스팔트 (기계 100%) 1. 기계 깨기 1) 깨기 (대형브레이커+ 굴삭기 ($0.7m^3$)) $Q=(3.3+5.9)/2=4.6m^3/hr$ 2) 치출소모량 ($0.7m^3$용)-0.01분/hr 3) 작업보조원 - 보통인부 : 1인 2. 집토 (굴삭기 $1.0m^3$) $q=1.0, k=0.55, f=1/1.51, E=0.35, Cm=23sec$ $Q=3600 \times q \times k \times f \times E / Cm = m^3/hr$	
표토제거 (T=20cm)	m^2	1. 답구간 표토제거 1. 도 차 (19TON) $T=0.2m, D=20m, E=0.4, e=0.96, f=1/1.3$ $V_1=40m/분, V_2=46m/분$ $q_0=3.2 \times e = \quad cm=D/V_1+D/V_2+0.25=$ $Q_1=60 \times q_0 \times f \times E / cm = m^3/hr \quad Q=Q_1/T = m^2/hr$ 2. 답외구간 표토제거 1. 도 차 (32TON) $T=0.2m, D=20m, E=0.55, e=0.96, f=1/1.3$ $V_1=40m/분, V_2=43m/분$ $q_0=5.5 \times e = \quad cm=D/V_1+D/V_2+0.25=$ $Q_1=60 \times q_0 \times f \times E / cm = m^3/hr \quad Q=Q_1/T = m^2/hr$ ① 표토제거 및 벌개제근은 중복 계산할 수 없다. ② 표토제거를 흙쌓기에 유용시 다짐이 불필요한 경우 표토제거량의 90%을 수량에 계상하고 다짐 필요시 표토제거량의 90%에 0.9를 곱한 수량으로 계상 ③ 수량은 수평거리로 최단거리를 산정하되 측구부분은 제외 ④ 쌓기부 표토제거는 노상완성면 H=1.5m미만의 경우에 한함 ⑤ 표토제거는 지표면으로부터 두께 20cm를 제거 ⑥ 깎기부, 노체, 노상으로 구분 산출 ⑦ 지목은 현실지목으로 산출 ⑧ 순쌓기 경우에는 유동표상에 쌓기부 표토제거 부분의 다짐물량 및 부족토공량을 계상하고, 사토의 경우에는 표토제거량을 전량 사토 하는 것으로 계상 ⑨ 흙깎기부는 깎기에서 공제하고 흙쌓기부는 쌓기에 포함	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
브레이커	m ³	3. 발파암 브레이커 90% + 발파 10% (1). 편질암석 절취(10%) 1) 암석절취 ① 폭약 : 0.35kg ② 너관 : 1.0EA ③ 비트 : 0.008EA ④ 화약공 : 0.041인 ⑤ 보통인부 : 0.103인 ⑥ 착암공 : 0.041인 ⑦ 잡재료비 : 주재료비의 5% (2) 기계사용료 : 편질암 참조 ① 착암기 : 0.203 hr ② 공기압축기 : 0.074 hr 3) 발파 보호공 ① 굴삭기(0.7m ³) : 0.053 hr ② 보호매트 : 굴삭기 기계경비의 5% (2). 깎 기(90%) 1) 대형브레이커 + 굴삭기 (0.7m ³) • (연암+보통암+경암)/3×0.9= 2) 치즐소모량 (0.7m ³) : 0.018본/hr×0.9 (3). 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=1/1.625, E=0.25, q ₁ =5.5, H=0.96 V ₁ =40, V ₂ =43, q ₀ =q ₁ ×H= cm=L/V ₁ +L/V ₂ +0.25= Q=60×q ₀ ×f×E/cm= m ³ /hr	
미진동 굴착공법 (TYPE-1) 미진동파쇄기	m ³	(1) 발파비 1) 미진동파쇄기 : 0.313kg 2) 비 트(R=32×45) : 0.009EA 3) 로 드 : 0.005EA 4) 생 크 로 드 : 0.005EA 5) 슬 리 브 : 0.013EA 6) 화 약 공 : 0.04인 7) 보통인부 : 0.12인 8) 잡재료비 : 주재료비의 5% (2). 기계사용료 1) 크로울러드릴(17m ³ /hr) : 0.10 hr (3). 2차 굴착(브레이커+굴삭기0.7m ³) 1) 발파석 소할 : 0.04 hr/m ³ 2) 치즐소비량 : 0.0008본/m ³ 4. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25 V ₁ =40, V ₂ =43, q=5.5×0.96= cm=L/V ₁ +L/V ₂ +0.25= Q=60×q×f×E/cm= m ³ /hr 5. 발파보호공 1) 굴삭기(0.7m ³) : 0.053hr 2) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
혼합화약류	m ³	1. 발파비 1) 폭 약 : 0.25kg 2) 전 기 뇌 관(L=3.5m) : 0.52EA 3) 비 트(R=32×45) : 0.008EA 4) 로 드 : 0.005EA 5) 생 크 로 드 : 0.005EA 6) 슬 리 브 : 0.012EA 7) 화 약 공 : 0.03인 8) 보통인부 : 0.12인 9) 잡재료비 : 주재료비의 5% 2. 기계사용료 1) 크로울러드릴(17m ³ /hr) : 0.058 hr 3. 2차 굴착(브레이커+굴삭기0.7m ³) 1) 발파석 소할 : 0.01 hr/m ³ 2) 치즐소비량 : 0.0003본/m ³ 4. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25 V ₁ =40, V ₂ =43, q=5.5×0.96= cm=L/V ₁ +L/V ₂ +0.25= Q=60×q×f×E/cm= m ³ /hr 5. 발파보호공 1) 굴삭기(0.7m ³) : 0.053hr 2) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)	
기계적파쇄	m ³	1. 발파비 1) 유압할암봉 : 0.022EA 2) 비 트(R=32×45) : 0.011EA 3) 로 드 : 0.007EA 4) 생 크 로 드 : 0.007EA 5) 슬 리 브 : 0.013EA 6) 특별인부 : 0.25인 7) 보통인부 : 0.24인 8) 잡재료비 : 주재료비의 5% 2. 기계사용료 1) 크로울러드릴(17m ³ /hr) : 0.12 hr 2) 전력공급장치 : 0.12 hr 3. 2차 굴착(브레이커+굴삭기0.7m ³) 1) 발파석 소할 : 0.12 hr/m ³ 2) 치즐소비량 : 0.0008본/m ³ 4. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25 V ₁ =40, V ₂ =43, q=5.5×0.96= cm=L/V ₁ +L/V ₂ +0.25= Q=60×q×f×E/cm= m ³ /hr 5. 발파보호공 1) 굴삭기(0.7m ³) : 0.053hr 2) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
약액주입	m ³	1. 발파비 1) 파 쇄 제 : 16.4kg 2) 비 트(R=32×45) : 0.056EA 3) 싱 커 드 릴 : 1.33 hr 4) 착 압 공 : 0.17인 5) 보통인부 : 0.05인 6) 잡재료비 : 주재료비의 5% 2. 기계사용료 1) 공기압축기 (17m³/min, 600CFM) : 0.44hr 3. 2차 굴착(브레이커+굴삭기0.7m³) 1) 발파석 소할 : 0.13 hr/m³ 2) 치즐소비량 : 0.0008분/m³ 4. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25 V₁=40, V₂=43, q=5.5×0.96= cm=L/V₁+L/V₂+0.25= Q=60×q×f×E/cm= m³/hr 5. 발파보호공 1) 굴삭기(0.7m³) : 0.053hr 2) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)	
정밀진동 제어발파 (TYPE-2)	m ³	1. 발파비 1) 폭 약(D=25mm) : 0.25kg 2) 전 기 뇌 관(L=3.5m) : 0.99EA 3) 비 트(R=32×45) : 0.007EA 4) 룯 드 : 0.004EA 5) 생 크 룯 드 : 0.004EA 6) 슬 리 브 : 0.010EA 7) 화 약 공 : 0.032인 8) 보통인부 : 0.06인 9) 잡재료비 : 주재료비의 5% 2. 기계사용료 1) 크로울러드릴(17m³/hr) : 0.092 hr 3. 2차 굴착(브레이커+ 굴삭기0.7m³) 1) 발파석 소할 : 0.027 hr/m³ 2) 치즐소비량 : 0.0006분/m³ 4. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25, V₁=40 V₂=43, q=5.5×0.96= cm=L/V₁+L/V₂+0.25= Q=60×q×f×E/cm= m³/hr 5. 발파보호공 1) 굴삭기(0.7m³) : 0.035hr 2) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
진동제어발파 진동제어 (소규모)발파 (TYPE-3)	m ³	1. 발파비 1) 폭 약(D=32mm) : 0.35kg 2) 전기뇌관(L=3.5m) : 0.35EA 3) 비 트(R=32×45) : 0.003EA 4) 롯 드 : 0.002EA 5) 생 크 롯 드 : 0.002EA 6) 슬 리 브(Φ38) : 0.0047EA 7) 화 약 공 : 0.0278EA 8) 보통인부 : 0.0432EA 9) 잡재료비 : 주재료비의 5% 2. 기계사용료 1) 크로울러드릴(17m ³ /hr) : 0.043 hr 3. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25, V ₁ =40 V ₂ =43, q=5.5×0.96= cm=L/V ₁ +L/V ₂ +0.25= Q=60×q×f×E/cm= m ³ /hr 4. 발파보호공 1) 굴삭기(0.7m ³) : 0.021hr 2) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)	
진동제어 (중규모)발파 (TYPE-4)	m ³	1. 발파비 1) 폭 약(D=32mm) : 0.33kg 2) 전 기 뇌 관(각선길이,L=4.5m) : 0.11EA 3) 비 트(버튼비트, R=32×45) : 0.0012EA 4) 롯 드(T38×3,050mm) : 0.0007EA 5) 생 크 롯 드(T38×380) : 0.0007EA 6) 슬 리 브(Φ38) : 0.0019EA 7) 화 약 공 : 0.012인 8) 보통인부 : 0.019인 9) 잡재료비 : 주재료비의 5% 2. 기계사용료 1) 크로울러드릴(17m ³ /hr) : 0.024 hr 3. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25, V ₁ =40 V ₂ =43, q=5.5×0.96= cm=L/V ₁ +L/V ₂ +0.25= Q=60×q×f×E/cm= m ³ /hr 4. 발파보호공 1) 굴삭기(0.7m ³) : 0.013hr 2) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
일반발파 (TYPE-5)	m ³	1. 발파비 1) 폭 약(D=50mm) : 0.31kg 2) 전 기 뇌 관(각선길이,L=7.0m) : 0.04EA 3) 비 트(버튼비트, R=32×45) : 0.0008EA 4) 룯 드(T38×3,050mm) : 0.0005EA 5) 생 크 룯 드(T38×380) : 0.0005EA 6) 슬 리 브(Φ38) : 0.0012EA 7) 화 약 공 : 0.008인 8) 보통인부 : 0.013인 9) 잡재료비 : 주재료비의 5% 2. 기계사용료 1) 크로울러드릴(17m ³ /hr) : 0.012hr 3. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25, V ₁ =40 V ₂ =43, q=5.5×0.96= cm=L/V ₁ +L/V ₂ +0.25= Q=60×q×f×E/cm= m ³ /hr	
대규모발파 (TYPE-6)	m ³	1. 발파비 1) 폭 약(초유폭약, 기폭약포50mm,에멀전폭약1개) : 0.31kg 2) 전 기 뇌 관(각선길이,L=13.0m) : 0.015EA 3) 비 트(버튼비트, R=32×45) : 0.0004EA 4) 룯 드(T38×3,050mm) : 0.0003EA 5) 생 크 룯 드(T38×380) : 0.0003EA 6) 슬 리 브(Φ38) : 0.0007EA 7) 화 약 공 : 0.004인 8) 보통인부 : 0.007인 9) 잡재료비 : 주재료비의 5% 2. 기계사용료 1) 크로울러드릴(17m ³ /hr) : 0.012 hr 3. 집 토 (도자 32TON) L=20m, f=0.62, E=0.25, V ₁ =40 V ₂ =43, q=5.5×0.96= cm=L/V ₁ +L/V ₂ +0.25= Q=60×q×f×E/cm= m ³ /hr	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
발파암소할	m ³	1. 소 할 (15%) 1) 기계소할(대형브레이커사용) $Q=(9+11)/2=10\text{m}^3/\text{hr}$ $Q_1=10\times 0.15=$ 2) 치즐소모량 $(0.0006+0.02+0.03)/3=0.0018 \text{ 분}/\text{hr}$ $0.0018\times 0.15= \text{분}/\text{hr}$	
시험발파비	회	1. 2~3개 업체 견적 처리	
건설폐기물 파쇄	m ³	1. 콘크리트 및 아스콘깨기 : 별도계상 2. 적 재 : 타이어 페이로더 2.87m ³ $q_0=2.87, K=0.55, f=1/1.50, E_0=0.35$ $m=1.8, L=8\text{m}, t_1=9, t_2=14$ $cm=(m\times L)+t_1+t_2= \text{sec}$ $Q_1=3600\times q_0\times K\times f\times E_0/cm= \text{m}^3/\text{hr}$ 3. 운 반 (덤프 15TON) $L=\text{공사연장}/4, E=0.9, f=1/1.50$ $q_1=15/2.3 \times 1.50 = n=q_1/(2.87\times K)= \text{회}$ $T_1=(cm\times n)/(60\times E_0)= \text{분}$ $T_2=L/15\times 2\times 60= \text{분}$ $T_3=0.8, T_4=0.42\text{분}, T_5=3.77 \text{ cm}=T_1+T_2+T_3+T_4+T_5= \text{분}$ $Q=60\times q_1\times f\times E/cm= \text{m}^3/\text{hr}$ 4. 크라샤투입 : 타이어페이로더 2.87m ³ $q = 2.87, f=1.0, K=0.55, E=0.35, T_1=9, T_2=14$ $Cm=1.8\times 20+T_1+T_2 = \text{sec}$ $Q=3600\times q\times K\times f\times E/Cm = \text{m}^3/\text{hr}$ 3. 크라싱(이동식크라샤150TON) $Q_c= 273 \text{ ton}/\text{hr}, E=0.40$ $Q_{p2}=Q_c\times E = \text{ton}/\text{hr}$ $Q = Q_{p2}/2.3\text{ton}/\text{hr} = \text{m}^3/\text{hr}$	

공	종	단위	설	계	기	준	비	고
흙	운반	m ³	3. 덤프운반(적재함 설치해체 : 인력-3.77, 자동덮개-0.50) (1) 토 사 ○ 적 재 (로우더2.87m ³ 타이어) $q_0=2.87, K=1.2, f=1/1.30, E_0=0.6$ $m=1.8, L=8m, t_1=9, t_2=14$ $cm=(m \times L)+t_1+t_2=sec$ $Q_1=3600 \times q_0 \times K \times f \times E_0 / cm = m^3/hr$ ○ 운 반 (덤프 15TON) $L = km, E=0.9, f=1/1.30$ $q_1=15/1.6ton/m^3 \times 1.30=$ $n=q_1/(2.87 \times K)= 회$ $T_1=(cm \times n)/(60 \times E_0)= 분$ $T_2=L/15 \times 2 \times 60= 분$ $T_3=0.8, T_4=0.42분, T_5=0.5$ $cm=T_1+T_2+T_3+T_4+T_5= 분$ $Q=60 \times q_1 \times f \times E / cm = m^3/hr$ (2) 리핑암 ○ 적 재 (로우더 2.87m ³ 타이어) $q_0=2.87, K=0.7, f=1/1.35, E_0=0.5$ $m=1.8, L=8m, t_1=9, t_2=14$ $cm=(m \times L)+t_1+t_2=sec$ $Q_1=3600 \times q_0 \times K \times f \times E_0 / cm = m^3/hr$ ○ 운 반 (덤프 15TON) $L = km, E=0.9, f=1/1.35$ $q_1=15/1.9ton/m^3 \times 1.35=$ $n=q_1/(2.87 \times k)= 회$ $T_1=(cm \times n)/(60 \times E_0)= 분$ $T_2=L/15 \times 2 \times 60= 분$ $T_3=0.8, T_4=0.42분, T_5=0.5$ $cm=T_1+T_2+T_3+T_4+T_5= 분$ $Q=60 \times q_1 \times f \times E / cm = m^3/hr$					

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
		(3) 발파암 - 적 재 (굴삭기 1.0m³) $q_0=1.0, K=0.55, f=1/1.625, E_0=0.45$ $cm=23 (180^\circ)\text{sec}$ $Q_1=3600 \times q_0 \times K \times f \times E_0 / cm = \text{m}^3/\text{hr}$ - 운 반 (덤프 15TON) $L = \text{km}, f=1/1.625, E=0.9, q_1=15/2.4 \times 1.625 =$ $n=q_1/1.0 \times K = \text{회}$ $T_1=(cm \times n)/(60 \times E_0) = \text{분}$ $T_2=L/15 \times 2 \times 60 = \text{분}$ $T_3=0.8, T_4=0.42\text{분},$ $cm=T_1+T_2+T_3+T_4 = \text{분}$ $Q=60 \times q_1 \times f \times E / cm = \text{m}^3/\text{hr}$	
순성토 운반	m ³	- 토취장의 취토보상 사후정리, 조경비등은 현지 실정에 맞도록 계상 - 절취 및 적사 : 굴삭기(0.7m³) $E = (0.7+0.6)/2 = 0.65$ $cm = 18\text{sec}(90^\circ) \quad q=0.7$ $K = 0.9 \quad f=1/L=0.77$	
사 토 운 반 토취장사용료	m ³	- 적 사 - 리 핑 암(로다 2.87m³) : $E=0.50, K=0.7 \quad F=0.74$ - 발 파 암(굴삭기1.0m³) : $E=0.35, K=0.55 \quad F=0.62 \quad cm=23\text{초}$ - 운 반(덤프 15TON) - 사토장정리비(도자 19TON) : 1/3 적용 - 사토장의 사후정리 및 조경비등을 현지실정에 맞도록 계상 ※ 토사 적사는 삭제(현지 여건에 따라 적용) ○. 토취장 사용료(토취장 면적의 순쌓기량의 해당 시,군 골재가의 1/2) - m³×1/2=	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
벌개제근 (벌목비포함) 뿌리뽑기	m ²	1. 뿌리뽑기 ◦ 입목본수도 : 50~60% ◦ 수 경 : 10~20cm ◦ 수 중 : (침엽+잡목+활엽)/3 $Q=(2.94+5.32+5.15)/3=4.47$ 1) 보통인부 $Q/992m^2=$ 2) 작업반장 1/37.5	
벌목	m ²	1. 벌 목 ◦ 나무높이 : 5m이상~8m미만 ◦ 집재거리는 100m기준, 이를 초과하는 경우 100m 증가마다 인력품 30%씩 가산 1) 벌목부 : 0.00343인 2) 보통인부 : 0.00339인 3) 작업반장 : 1/37.5인 4) 엔진톱 기계경비(인력품의 10%) 여건에 따라 인력으로 계상	
흙쌓기 (노체)	m ³	1. 포설(그레이더 3.6m) $L=2.9m, H=0.3m, D_1=50$ $E_1=0.6, N_1=4회, f=C/L$ $V_1=6, V_2=6.5, t=0.5$ $cm_1=0.06 \times (D_1/V_1 + D_1/V_2) + 2 \times t = \text{분}$ $Q_1=60 \times L \times D_1 \times H \times E \times f(N_1 \times cm_1) = m^3/hr$ 2. 다짐 (1) 진동로라 (자주식 10TON) $N_2=6, V=4, W_1=1.9, E_2=0.6$ $D_2=0.3, f=1$ $Q_2=1000 \times V \times W_1 \times E_2 \times D_2 \times f/N_2 = m^3/hr$ (2) 타이어로라 (8-15TON) $N_3=4, V=2.5, W_2=1.8, E_3=0.6,$ $D_3=0.3, f=1$ $Q_3=1000 \times V \times W_2 \times E_3 \times D_3 \times f/N_3 = m^3/hr$	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
흙쌓기 (노체)	m ³	3. 살수비 (물탱크 5500 ℓ) $E_4=0.9$, $L=1.0\text{km}$, $O.M.C=13\%$, $N.M.C=8\%$ $T_1=5\text{분}$(흡입준비), $T_3=10\text{분}$(흡입시간) $T_4=5\text{분}$(살수대기), $T_5=20\text{분}$(살수시간) $T_2=1.0/15 \times 2 \times 60=8\text{분}$(운반시간) $cm_2=T_1+T_2+T_3+T_4+T_5= \text{분}$ $Q_4=60 \times 5500 \times 0.9/cm_2= \text{분}$ $13\%=W_w/W_s \times 100\%$ $W_w=1600-W_s$ $13W_s=100-W_w$ $13W_s=(1600-W_s) \times 100$ $13W_s=160000-100W_s$ $113W_s=(1600-W_s) \times 100$ $W_s=(1600 \times 100)/113=1415.92\text{kg/m}^3$ $W(\text{살수량})=W_s \times (0.13-0.08)=70.80\text{kg/m}^3$ $Q_5=Q_4/W=\text{m}^3\text{hr}$	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
흙쌓기 (노상)	m ³	1. 포설(모터그레이더 3.6m) $L=2.9m$, $H=0.2m$, $D_1=50$ $E_1=0.6$, $N_1=4$회, $f=C/L$ $V_1=6$, $V_2=6.5$, $t=0.5$ $cm_1=0.06 \times (D_1/V_1 + D_1/V_2) + (2 \times t) =$ 분 $Q_1=60 \times L \times D_1 \times H \times E \times f(N_1 \times cm_1) = m^3/hr$ 2. 다짐 ○ 진동로라 (자주식 10TON) $N_2=6$, $V=4$, $W_1=1.9$, $E_2=0.6$ $D_2=0.2$, $f=1$ $Q_2=1000 \times V \times W_1 \times E_2 \times D_2 \times f/N_2 = m^3/hr$ ○ 타이어로라 (8-15TON) $N_3=4$, $V=2.5$, $W_2=1.8$, $E_3=0.6$, $D_3=0.2$, $Q_3=1000 \times V \times W_2 \times E_3 \times D_3 \times f/N_3 = m^3/hr$ 3. 살수비 (물탱크 5500ℓ) $E_4=0.9$, $L=1.0km$, O.M.C=13%, N.M.C=8% $T_1=5$분(흡입준비), $T_3=10$분(흡입시간) $T_4=5$분(살수대기), $T_5=20$분(살수시간) $T_2=1.0/15 \times 2 \times 60 = 8$분(운반시간) $cm_2=T_1+T_2+T_3+T_4+T_5 =$ 분 $Q_4=60 \times 5500 \times 0.9/cm_2 =$ 분 $13\% = W_w/W_s \times 100\%$ $W_w = 1600 - W_s$ $13W_s = 100 - W_w$ $13W_s = (1600 - W_s) \times 100$ $13W_s = 160000 - 100W_s$ $113W_s = (1600 - W_s) \times 100$ $W_s = (1600 \times 100)/113 = 1415.92kg/m^3$ $W(\text{살수량}) = W_s \times (0.13 - 0.08) = 70.80kg/m^3$ $Q_5 = Q_4/W = m^3/hr$	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
측구 뚫쌓기	m ³	- 보통인부 : 0.11인 - 작업반장 : 1/37.5인 - 토공유동표상에서 다짐상태로 유동 - 기계90%+인력10% 굴삭기 : 0.7m² K=0.9 cm:19sec(90°) f=1, E=0.65	
노상준비공	m ²	1.절토부 (1) 흙어일으키기 (도자 32TON+립퍼 3분) H=0.2m, D₁=50, E=0.85, f=1.0, Am=0.6, Cm₁=(0.05×D₁)+0.25= 분 $Q_1=(60 \times Am \times D_1 \times E_1)/(Cm_1 \times H)=m^2/hr$ (2) 노면정리 (그레이다 3.6m) L=2.9m, D₂=50m, E₂=0.5, N₁=2, f=1.0 V₁=6, V₂=6.5 t=0.5분, H=0.2m Cm₂=0.06×(D₂/V₁+D₂/V₂)+(2×t)= 분 $Q_2=(60 \times L \times D_2 \times E_2 \times H(N_1 \times Cm_2 \times H))=m^2/hr$ (3) 다짐 - 진동로라 (자주식 10TON) N₂=6회, V₀=4, W₁=1.9, E₃=0.6, f=1.0, D₃=0.05 H=0.2 $Q_3=(1000 \times V_0 \times W_1 \times E_3 \times f \times D_3)/(N_3 \times H)= m^2/hr$ - 타이어로라 (자주식 8-15TON) V=2.5, W₂=1.8, E₄=0.6, N₃=1회, f=1.0, D₄=0.05, H=0.2m $Q_4=(1000 \times V \times W_2 \times E_4 \times f \times D_4)/(N_3 \times H)=m^2/hr$	
	m ²	2. 기존도로부 (1) 도로면 절취 및 정리 (그레이다 3.6m) L=2.3, D₁=50, E₁=0.6, N₁=2회 f=1.0, V₁=6, V₂=6.5 t=0.5분, H=0.05 Cm₁=0.06×(D₁/V₁+D₁/V₂)+2×t= 분 $Q_1=(60 \times L \times D_1 \times E_1 \times H)/(N_1 \times Cm_1 \times H)=m^2/hr$	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
		(2) 다짐 - 진동로라 (자주식 10TON) $N_2=2$회, $V_0=4$, $W_1=1.9$, $E_2=0.6$, $D_2=0.05m$, $f=1.0$, $H=0.05$ $Q_2=(1000 \times V_0 \times W_1 \times E_2 \times D_2)/(N_2 \times H) = m^2/hr$ - 타이어로라 (8-15TON) $V=2.5$, $W_2=1.8$, $E_3=0.6$, $N_3=1$회, $f=1.0$, $D_2=0.05$, $H=0.05$ $Q_3=(1000 \times V \times W_2 \times E_3 \times f \times D_2)/(N_3 \times H) = m^2/hr$ (3) 살수비 (노상살수의 10%) (물탱크 5500ℓ, L=1.0km) - 소요살수량 5% : $1415.92kg/m^3 \times 0.05 = 70.80kg/m^3$ $t_1=5$분 (준비), $t_3=10$분 (흡입) $t_4=5$분 (대기), $t_5=20$분 (살수) $V_1=15km/hr$, $V_2=15km/hr$, $Cm_2=40+(1/15 \times 60 \times 2) =$ 분 $Q_4=(60 \times 5.5 \times 0.9/(Cm_2 \times 0.0708)) \times 0.1 = m^2/hr$ ※ 노반준비공은 노상층에만 계상하며 성토고 30cm이하 구간에서 수평거리산출	
층파기		1. 법면 절취 (도차 19TON) $L=20m$, $f=1/1.35$, $E=0.60$ $V_1=40$, $V_2=46$, $q=3.2 \times 0.96 =$ $Cm=L/V_1+L/V_2+0.25 =$ $Q=60 \times q \times f \times E/Cm = m^3/hr$ ※ 성토고가 1m이상의 법면에 1:4보다 급한경사를 가진 경우 수직고 1m로 실시	
토공규준틀 비탈규준틀	EA	- 성토부에 20m마다 좌우 1개씩 2개 설치 - 관재 ($t=1.2cm$, $B=12cm$, $L=4m$) - 재료비 : $(0.012 \times 0.12 \times 4) \times 0.5 =$ - 말뚝(말구6cm, $L=1.8m$ 2분) $A=(0.06 \times 0.06) \times 3.14 \times 1/4 \times 1.8 =$ - 재료비 : $A \times 2분 \times 0.5 =$ - 못(75m/m) - 재료비 : 0.03kg - 목공 : 0.16인 보통인부 : 0.14인	
수평규준틀	EA	1. 목재 : $0.014m^3 \times 0.8 =$ 2. 못(75m/m) - 재료비 : 0.03kg 3. 목공 : 0.21인 보통인부 0.19인	

나. 비탈면 안정공

나. 비탈면 안정공

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
평 때	m ²	1. 때 구입비 (현장도착할증 10%) * 규격 : 0.3×0.3 11매×1.1= 2. 소운반 (지게 100m, 1회운반 10매) : 현장여건에 따라계상 N=2500×450/(120×100+2500×2= 회/인 보통인부 : 1인/(N×10)×11매×1.1= 인 3. 때붙임 보통인부 : 0.06인 4. 꼬치 (1일 1인 : 1000개 제작) 보통인부 : 1인×22/1000= 인 5. 먼고르기 보통인부 : 0.005인	
비탈면안정, (시험시공 모니터링비)	p.s	I. 시험시공 모니터링 및 결과 분석비 1. 시험시공 계획수립 2. 시험시공 공법 선정 3. 시험시공 실시 4. 시험시공 결과분석 5. 최적공법 선정 II. 시험시공비	
공사중 비탈면보호 가시설 공사중 비탈면 가보호망	m ²	1. 현장여건에 따라 적용 1) 재료비(그린망,2회사용) 2) 설치 및 철거비(자재비의 10%)	
가도수로 설치	m	1. 현장여건에 따라 적용 1) 재료비(PE필름, T=0.1mm) : 1.8m ² 2) 설치 및 철거비(자재비의 10%)	
면고르기 (리핑암)	m ²	1. 깎기면 고르기 보통인부 : 0.019인 2. 기계사용료 굴삭기(0.7m ³) Q=0.045hr/m ³)	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
면고르기 (발파암)	m ²	1. 깎기면 고르기 보통인부 : $(0.046+0.061\text{인})/2 = \text{인}$ 2. 기계사용료 (연암+보통암,경암)/2 적용 1) 공기압축기(3.5m ³ /min) $Q1 = (0.125+0.155)/2 = \text{hr/m}^2$ 2) 소형브레이커(1.0m ³ /min) $Q2 = (0.245+0.305)/2 = \text{hr/m}^2$ 착암공 : 인	
줄떼	m ²	1. 떼 구입비 (현장도착할증 10%) * 규격 : 0.3×0.3 30cm 간격, 11매×1.1/3= 2. 소운반 (지게 100m, 1회운반 3매) : 현장여건에 따라 계상 $N=2500 \times 450 / (120 \times 100 + 2500 \times 2) = \text{회/인}$ 보통인부 : $1\text{인} / (N \times 10) \times 11\text{매} \times 1.1 = \text{인}$ 3. 떼붙임 보통인부 : 0.045인 4. 면고르기 보통인부 : $(0.019+0.017\text{인})/2 = 0.018\text{인}$	※ 「비탈면 녹화설계 및
Net 잔디 (쌓기부)	m ²	1.재료비 (1) 코아네트 : 1.1m ² (2) 앙키펜 : 0.6개 (3) 착지핀 : 0.6개 (4) Net 보호판 : 0.6개 2. 인건비 - 보통인부 : 0.028인 3.Seed Spray 살포 (2회) (1) 종 자 : 2회×25g, (2) 비 료 : 100g (3) 피복제 : 2회×250g (4) 침식방지안정제 : 125g (5) 색 소 : 2×2g (6) 종자살포기 : 0.0064hr×2회 (7) 물탱크(5500ℓ) : 0.008hr (8) 살포공 - 특별인부 : 0.002인×2회 - 보통인부 : 0.018인×2회	시공 잠정지침, 국토해양부, ‘09.6」에 의거 종자배합량을 하여야 한다.

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
씨앗뽑어붙이기	m ²	1.재료비 (1) 종자 : 20g (2) 비료(복합비료) : 0.1kg (3) FIBR : 0.18kg (4) 접착제(토양응고제) : 0.100kg (5) 색소 : 0.002kg 2.살포공 (1) 특별인부 : 0.0007인 (2) 보통인부 : 0.0007인 3.기계사용료 (1) 펌프(50mm) : 0.0032hr (2) 덤프트럭(4.5Ton) : 0.0064hr (3) 종자살포기(2500~3000ℓ) : 0.0037hr (4) 살수차(5500ℓ):0.0036hr (5) 관수 (인력) 보통인부 : 0.0005인 ※ 비탈면 구간은 살수차에 의한 살수가 불가 하므로 살수차에 의한 관수의 인력품 적용	
거적덮기	m ²	● 초류종자 살포 1. 재료비 (1) 종자 : 25g (2) 복합비료 : 100g (3) 피복제(FIBR 또는 펄프류) :180g (4) 침식방지 안정제 : 100g (5) 색소 : 2g 2. 인건비 (1) 특별인부 : 0.0015인 (2) 보통인부 : 0.0023인 (3) 종자살포기(2,500~3000ℓ) : 0.0037hr (4) 펌프(φ50mm) : 0.0032hr 3. 거적덮기 (1) 거적 : 1.1m ² (2) 착지핀(30cm) : 0.5개 (3) 비닐끈(3mm) : 1.5m (4) 특별인부 : 0.0015인 (5) 보통인부 : 0.0023인	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
암절개면 보호식재공 (깎기부 T=5cm)	m ²	1. ANCHOR PIN설치 가) ANCHOR HOLE 천공 (D=22, L=0.23) 1) 발전기(50KW) : 0.017HR/m² 2) 착암인건비 : 착암공 0.011 인 ×0.6, 보통인부 0.011인 ×0.6 3) 핸드 드릴 빋드 (천공품의 2.5%) 4) 잡재료비 (재료비의 3%) 5) 공구손료 (노무비의 2%) 나) ANCHOR PIN 설치 및 착지핀 설치 1) ANCHOR PIN (D=16m/m,L=0.5m) : 1.1EA/m²÷10×1.56kg/m×0.5m×철근재료비 2) 착지핀 (D=16m/m,L=0.3m) : 5.0EA/m²÷10×1.56kg/m×0.30m×철근재료비 3) 설치비 : 특별인부 : 0.005인, 보통인부 : 0.005인 4) 잡재료비 (재료비의 3%) 2. 식생기반재 부착망 설치 1) 부착망(D3.2,PVC코팅) : 1.3m² 2) 철선(#8 PVC코팅) : 1.3m 3) 설치비 : 작업반장 0.005인, 특별인부 : 0.02인, 보통인부 : 0.02인 4) 잡재료비 (재료비의 3%) 3. 식생기반재 취부 가) 녹화용 토양 1) 녹화용 토양 :0.055m³ 2)종자(잔디혼합 종자) : 70g 나)취부 1)취부기(25L) : 0.045 HR/m² 2)공기압축기(742 C · F · M) : 0.045 HR/m² 3)발전기 (50kw) : 0.045 HR/m² 4) 트럭 탑재형 크레인 (5Ton) : 0.052 HR/m² 5) 물탱크 (5500L) :0.045 HR/m² 6) 덤프트럭 : 0.045 HR/m² 다) 취부노무비 1) 취부노무비 : 작업반장 : 0.005인, 특별인부 : 0.022인, 기계공 : 0.005인, 보통인부 : 0.038인 2) 잡재료비 (재료비 3%) 3) 공구손료 (노무비의 2%) 4. 관수 (인력) 보통인부 : 0.0005인 ※ 비탈면 구간은 살수차에 의한 살수가 불가 하므로 살수차에 의한 관수의 인력품 적용	1. 「비탈면 녹화설계 및 시공 잠정지침, 국토해양부, 2009.6」에 의거 종자 배합량을 하여야 한다. 2.본 단가산출 근거는 하나의 예시임

다. 배 수 공

다. 배 수 공

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
측구터파기	m ³	1. 토사 기계 100%(굴삭기 0.7m³) 1) 기 계(굴삭기 0.7m³) $K=0.9, f=0.77, E=(0.7+0.6) \div 2 - 0.05 = 0.60$ $Cm=18(\text{기준 } 90^\circ)$ 2. 리핑암 기계 100%(굴삭기 0.7m³) 1) 기 계 (대형브레이카+굴삭기 0.7m³) 깨 기 : $Q=3.5 \{ (3.2+3.8)/2 (\text{연암평균치 적용}) \}$ 치 줄 : 0.006본 2) 들어내기(굴삭기 0.7m³) $K=0.7, f=0.74, E=(0.65+0.45) \div 2 - 0.05 = 0.50$ $Cm=18(\text{기준 } 90^\circ)$ 3. 발파암 기계 100%(굴삭기 0.7m³) 1) 기 계 (대형브레이카+굴삭기 0.7m³) 깨 기 : $Q=2.6 \{ (3.5+2.5+1.8) \times 1/3 \}$ 치 줄 : $(0.006+0.02+0.03) \div 3 = 0.018\text{본}$ 2) 들어내기(굴삭기 0.7m³) $K=0.55, f=1/1.625, E=0.45-0.05=0.40$ $Cm=18(\text{기준 } 90^\circ)$ 4. 되메우기 및 다짐 기계 100% 1) 기 계(굴삭기 0.7m³) $K=0.9, f=C/L=0.9/1.3, E=0.65,$ $Cm=18(\text{기준 } 90^\circ)(\text{다짐제외})$ 2) 다 짐(램머 80kg) $H=0.15, f=1.0, E=0.5, P=57\text{회}, N=36,000\text{회}$	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
구조물터파기	m ³	1. 육상토사(0~1m) 기계 100%(굴삭기 0.7m³) 1) 기 계(굴삭기 0.7m³) $K=0.9, f=0.77, E=(0.7+0.6) \div 2 - 0.05 = 0.60$ $Cm=20(\text{기준 } 135^\circ)$ 2. 용수토사(0~1m) 1) 기 계(굴삭기 0.7m³) $K=0.9, f=0.77, E=(0.55+0.45) \div 2 - 0.05 = 0.45$ $Cm=20(\text{기준 } 135^\circ)$ 3. 육상리핑암(0~1m) 기계 100% 1) 기 계(굴삭기 0.7m³) (대형브레이카+굴삭기 0.7m³) 깨 기 : $Q=3.5 \{ (3.2+3.8)/2 \text{ (연암평균치 적용)} \}$ 치 줄 : 0.006본 2) 들어내기(굴삭기 0.7m³) $K=0.7, f=0.74, E=(0.65+0.45) \div 2 - 0.05 = 0.50$ $Cm=20(\text{기준 } 135^\circ)$ 4. 육상발파암(0~1m) 기계 100% 1) 기 계 (대형브레이카+굴삭기 0.7m³) 깨 기 : $Q=2.6 \{ (3.5+2.5+1.8) \times 1/3 \}$ 치 줄 : 0.018본 2) 들어내기(굴삭기 0.7m³) $K=0.55, f=1/1.625, E=0.45 - 0.05 = 0.40$ $Cm=20(\text{기준 } 135^\circ)$	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
되메우기 및 다 짐 L형측구	m ³	기계 100% 1) 기계(굴삭기 0.7m³) K=0.9, f=C/L=0.9/1.3, E=0.65, Cm=18(기준 90°)(다짐제외) 2) 다 짐(램머 80kg) H=0.15, f=1.0, E=0.5, P=57회, N=36,000회 1. H=0.5m (1) 콘크리트타설 : 무근 VIB 제외 (2) 거푸집 : 합판 4회(3) 철근가공조립 : 간단한 30% (4) 수축줄눈(5) 신축이음(6) 비닐깔기(7) 되메우기 2. H=0.5m(기계시공) 1)콘크리트 타설(기계타설) q=0.343m³Q=350m³/dayQp = Q/8*(0.33/q) 가) 포설(콘크리트 휘니셔 : 중앙분리대용, 105.9kW) 나) 양생 q=0.343m³ (1) 보통인부 : 0.022인/m²(2) 제잡비(양생재료,기구손료) (3) 기구손료(노무비의 31%) 다) 포설인건비 보통인부 2인 2) 수축줄눈(6m간격으로 Cutting) 3) 신축이음 4) 비닐깔기 5) 되메우기(양질의토사) 3. H=1.2m (1) 콘크리트타설 : 무근 VIB 포함(2) 거푸집 : 합판 4회 (3) 무늬거푸집 (4) 철근가공조립 : 간단한 30% (5) 수축줄눈(6) 신축이음(7) P.V.C 파이프(Ø50m/m) (8) 비닐깔기 (9)부직포설치 (10)되메우기(양질토사) 4. H=1.2m(기계시공) 1)콘크리트타설 q=0.857m³Q=350m³/dayQp=Q/8*(0.33/q) 가) 포설(콘크리트 휘니셔 : 중앙분리대용, 105.9kW) 나) 양생 q=0.343m³ (1) 보통인부 : 0.022인/m² * q (2) 제잡비(양생재료,기구손료) (3) 기구손료(노무비의 31%) 다) 포설 인건비 보통인부 2인 2) 수축줄눈(6m 간격으로 Cutting) 3) 신축이음4) 부직포 설치5) PVC 파이프(Ø50m/m) 6) 비닐깔기7) 되메우기(양질토사) 5. H=0.35m (1) 콘크리트타설 : 무근 VIB 포함(2) 거푸집 : 합판 4회 (3) 철근가공조립 : 간단한 30%4) 수축줄눈(5) 신축이음 (6) 비닐깔기(7) 되메우기	
V형측구	m	1. H=0.6m (1) 콘크리트타설 : 무근 VIB 포함 (2) 거푸집 : 합판 4회 (3) 철근가공조립 : 간단한 30% (4) 수축줄눈(5) 신축이음(6) 비닐깔기	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
맹암거 (토사)	m	1) 유공관($\phi=200\text{mm}$) - 자재비 - 배 관 공 : $0.022\text{인}\times 1/4$ - 특별인부 : $0.022\text{인}\times 1/4$ 2) 부직포 - 자재비 - 보통인부 : 0.0015인 3) 잡 석(괘잡석 유용 가능) - 구입 및 운반 : 별산 - 소 운 반 : 보통인부 2인(현장내운반→리어카($L=50\text{m}$)) 3) 부설비 - 보통인부 : 0.13인	
횡배수관 VR관 부설	m	1. $\phi 800\text{mm}$ 1) 배수관(소켓식) - VR관자재비(납품장소차상도) : 별산 - 노무비 배관공(수도) : $0.26\text{인}/2.5\text{m}$ 보통인부 : $0.96\text{인}/2.5\text{m}$ - 트럭탑재형크레인(10ton) : $0.62\text{hr}/2.5\text{m}$ - 하차비 2) 기초콘크리트(무근, VIB 제외) 3) 거푸집(합판6회) 2. $\phi 1000\text{mm}$ 1) 배수관(소켓식) - VR관자재비(납품장소차상도) : 별산 - 노무비 배관공(수도) : $0.35\text{인}/2.5\text{m}$ 보통인부 : $1.78\text{인}/2.5\text{m}$ - 트럭탑재형크레인(15ton) : $0.76\text{hr}/2.5\text{m}$ - 하차비 2) 기초콘크리트(무근, VIB 제외) 3) 거푸집(합판6회)	• 배수관 자재비 상차도일 경우 운반비 계상

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
날개벽	m ³	1) 콘크리트 : 레미콘(별도계상) 2) 콘크리트공 : 0.24인 3) 보통인부 : 0.30인 4) 콘크리트 진동기(2.6kw) : 2대(Q=5.4m ³ /hr) 5) 봉상후렉시블(45mm) : 2대(Q=5.4m ³ /hr) 2. 합판거푸집(3회, 0-7m) 1) 재료비 : 1회기준 46.1% 2) 노무비 : 1회기준 47.1%	
횡배수관 흡관 부설	m	1. Ø 800mm 1) 배수관(칼라식) - 흡관자재비(납품장소차상도) : 별산 - 노무비 배 관 공 : 0.68인/2.5m 보통인부 : 2.26인/2.5m - 트럭탑재형크레인(10ton) : 0.90hr/2.5m - 접합몰탈(1:2) : 0.0160m ³ /2.5m/2 - 하차비 2) 기초 콘크리트(무근, VIB 제외) 3) 거푸집 : 합판6회 2. Ø 1,000mm 1) 배수관(칼라식) - 흡관자재비(납품장소차상도) : 별산 - 노무비 배 관 공 : 0.90인/2.5m 보통인부 : 3.47인/2.5m - 트럭탑재형크레인(15ton) : 1.15hr/2.5m - 접합몰탈(1:2) : 0.0298m ³ /2.5m/2 - 하차비 2) 기초 콘크리트(무근, VIB 제외) 3) 거푸집 : 합판6회	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
중배수관 VR관 부설	m	1. ø450m/m 1) VR관자재비(납품장소차상도) : 별산 2) 노무비 - 배관공(수도) : 0.13인/2.5m - 보통인부 : 0.33인/2.5m 3) 트럭탑재형크레인(10ton) : 0.38hr/2.5m 4) 하차비 2. Ø 600mm 1) VR관자재비(납품장소차상도) : 별산 2) 노무비 - 배관공(수도) : 0.17인/2.5m - 보통인부 : 0.52인/2.5m 3) 트럭탑재형크레인(10ton) : 0.48hr/2.5m 4) 하차비	• 배수관 자재비 상차도일 경우 운반비 계상
중배수관 면 벽	m ³	1. 콘크리트 타설 1) 콘크리트 : 레미콘(별도계상) 2) 콘크리트공 : 0.12인 3) 보통인부 : 0.15인 4) 콘크리트 진동기(2.6kw) : 2대(Q=5.4m ³ /hr) 5) 봉상후랙시블(45mm) : 2대(Q=5.4m ³ /hr) 2. 합판거푸집(4회, 0-7m) 1) 재료비 : 1회기준 40.1% 2) 노무비 : 1회기준 40%	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
암거공	m ³	1-1 콘크리트 타설(철근, 펌프카 0-15m) 1) 재료비(별산) 2) 타설비 - 콘크리트공 : 0.049인 - 보통인부 : 0.024인 3) 펌프카(32m,80-95m ³ /hr) - Q=31.9m ³ /hr 4) 다짐비 - 운전경비와 콘크리트 타설 인력품의 1%까지 계상	
	m ³	1-2 콘크리트 타설(무근 VIB 제외) 1) 콘크리트 : 레미콘(별도계상) 2) 콘크리트공 : 0.12인 3) 보통인부 : 0.15인	
	m ²	2-1. 합판거푸집(3회 0-7m) 1) 재료비 : 1회기준 46.1% 2) 노무비 : 1회기준 47.1%	
	m ²	2-2. 합판거푸집(4회 0-7m) 1) 재료비 : 1회기준 40.1% 2) 노무비 : 1회기준 40.0%	
	m ²	2-3. 코팅 3회 1) 재료비 : 1회기준 46.1% 2) 노무비 : 1회기준 47.1%	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
암거공	m ²	2-4 무늬거푸집(0-7m) (1) 문양 스티로폴(자재비포함) (2) 부착 및 제거 - 형틀목공 : 0.033인 - 보통인부 : 0.016인 (3) 거푸집: 합판 4회	
	ton	3. 철근가공조립(복잡) 1) 결속선(R=0.9mm) : 8.0kg 2) 철 근 공 : 3.43인 3) 보통인부 : 1.3인 4) 기구손료(노무비의 2%)	
	m ²	4. 강관비계 (1) 강관(Ø48.6mm×2.4mm) : 3.99m (2) 이음철물 : 0.5개 (3) 조임철물 : 2.08개 (4) 받침철물 : 0.04개 (5) 철 물 : 0.04개 (6) 비 계 공 : 0.08인 (7) 공구손료 : 인력품의 5%	
	공/m ³	5. 강관동바리 1) 강관동바리 - 내관(48.6mm×2.4mm) : 0.38본 - 외관(60.6mm×2.3mm) : 0.38본 2) 형틀목공 : 0.6인/10공m ³ 3) 보통인부 : 0.3인/10공m ³ 4) 잡재료비 : 재료비의 5%	
	m ²	6.아스팔트코팅(2회) 1) 아스팔트(HA-500) 2.0kg×2회 2) 방 수 공 : 0.02인×2회 3) 보통인부 : 0.01인×2회 4) 공구손료 : 인력품의 3%	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
암거공	m	7. P.V.C 파이프 설치(50mm)	
	m ²	(1) 재료비 (2) 설치비 : 재료비의 5%	
		8. 부직포설치	
		1) 자재비(필터메트 SE3D) ₩/㎡×1.05 2) 보통인부 : 0.0015인/㎡	
	m ³	9. 뒗채움잡석(인력10% + 기계90%)	
		1) 뒗채움 자재비 및 운반비 : 별산 2) 부설(굴삭기 1.0m ³), K=0.9, f=0.95/1.175, E=0.60, Cm=19초(90°) 특별인부 : 0.2인/100m ² , 보통인부: 4.0인/100m ² 3) 살수:살수차(물탱크) 4) 다짐 진동 로울러 10ton, 타이어 로울러(8-15ton)	
	m ³	10. 기초잡석	
		현장발파유용 (1) 소할(30%) : 브레이카 사용할 때 제외 할석공 : 0.2인×0.3인 (2) 적사(페이로다 2.87타이어) K=0.55, E=0.35, f=1.0, Cm=37.4 (3) 운반(덤프 15톤) (4) 기초다짐 보통인부 : 0.6인	
	hr	11.물푸기	
		1) 양수기(150m/m) 2) 디젤엔진(11.9kw) 3) 운반 및 설치(목도운반) L=30m, V=2500, T=25 - 목도 : 4인, - 보통인부 : 1인	
	m	12-1. 지수관설치	
		(1) 재료비 PVC 지수관(200×5) : ₩/㎡×1.04	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
암거공		(2) 설치비 용접봉 : 0.042kg 철선(#8) : 0.21kg 특별인부 : 0.151인 보통인부 : 0.116인 공구손료 (인건비의 3%)	
	m ²	12-2. Joint Filer	
		(1) JOINT FILER : 1.0m ² ×1.1	
		(2) 접착제 : 0.30kg	
		(3) 인부 : 0.08인	
	m	12-3 실런트 (20×25mm)	
		(1) 실런트 : 0.02×0.025×1400kg/m ³	
		(2) 방수공 : 0.04인	
	m ²	13. 신구Box 접합	
		(1) 에폭시 접착제 : 1.2kg	
		(2) 시 너 : 0.21	
		(3) 도장공 : 0.12인	
		4) 기구손료(노무비의 2%)	
	m ²	14. 스페이서 설치	
		(1) 재료비	
		(2) 설치비(재료비 5%)	
수로보호공	m ³	1. 콘크리트 타설(무근 VIP 제외)	
		(1) 콘크리트 : 레미콘(별도계상)	
		(2) 콘크리트공 : 0.12인	
		(3) 보통인부 ; 0.15인	
	m ²	2. 함판거푸집 (4회 0-7m)	
		(1) 재료비 : 1회기준 40.1%	
		(2) 노무비 : 1회기준 40.0%	
도수로공	m ³	1-1. 콘크리트 타설 (철근 VIB포함)	
		(1) 콘크리트공 : (0.19+0.29)/2인	
		(2) 보통인부 : (0.13+0.19)/2인	
		콘크리트펌프차(32m,80-95m ³ /hr) : (0.17+0.26)/2hr	
		(3) 콘크리트 다짐	
		- 운전경비와 콘크리트 타설 인력품의 1%까지 계상	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
도수로공	m ³	1-2. 콘크리트 타설(무근 VIP 제외) (1) 콘크리트 : 레미콘(별도계상) (2) 콘크리트공 ; (0.19+0.29)/2인 (3) 보통인부 : (0.13+0.19)/2인 (4) 콘크리트펌프차(32m,80-95m ³ /hr) : (0.17+0.26)/2hr	
	m ²	2-1. 합판거푸집 (3회: 0-7m) (1) 재료비 : 1회기준 46.1% (2) 노무비 : 1회기준 47.1%	
	m ²	2-2. 합판거푸집 (4회: 0-7m) (1) 재료비 : 1회기준 40.1% (2) 노무비 : 1회기준 40.0%	
	Ton	3. 철근가공조립 (간단) (1) 결속선(R=0.9mm) : 5.0kg (2) 철근공 : 2.76인 (3) 보통인부 : 1.04인 (4) 기구손료(가공노무비의 2%)	

라. 구조물 공

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
터파기	m ³	1. 절취(보통토사) 기계100% : 백호우 1.0m³ $f = 1/1.3 = 0.77$, $K = 0.9$, $E = (0.7+0.6) \div 2 = 0.65$ cm = 21초(135°) 1. 육상토사< 기계 100%> • 기계 100% : 백호우 1.0m³ $f = 0.77$, $K = 0.9$, $E = (0.7+0.6) \div 2 - 0.05 = 0.60$ cm = 21초(135°) ※6m 이상 cm = 23(180°)적용 2.용수토사< 기계 100% > • 기계 100% : 백호우 1.0m³ $f = 0.77$, $K = 0.9$, $E = (0.7+0.6) \div 2 - 0.05 = 0.60$ E = (0.55+0.45)÷2+0.05=0.45, cm = 21초(135°) ※6m 이상 cm = 23(180°)적용 3. 육상풍화암< 기계 100% > • 기계 100% ① 발파비 : 폭약 : 0.35kg, 너관 : 1.0개, 드릴빗드 : 0.008개, 화약공 : 0.041인X1.5, 인부 : 0.103인X1.5, 착암공:0.041인X1.5 ② 잡재료비(주재료비의 5%) ③ 중기사용료: - 래그해머(2.7m³/hr) : 0.203hrX1.5 - 공기압축기(365CFM) : 0.074hrX1.5 ④ 집 토:백호우1.0m³ $k = 0.7$ $f = 0.74$, $E = (0.65+0.45) \div 2 - 0.05 = 0.50$, cm = 21초(135°) ※6m 이상 cm = 23초(180°)적용 4. 용수풍화암 육상과 동일: 단, $E = (0.50+0.35) \div 2 - 0.05 = 0.375$ ※6m 이상 cm = 23초(180°) 5. 육상발파암.< 기계 100% > • 기계 100% ① 발파비 : 폭약 : 0.35kg , 너관 : 1.0개 , 드릴빗드 : 0.008개, 화약공 : 0.041인X1.5 인부 : 0.103인X1.5, 착암공 : 0.041인X1.5 ② 잡재료비(주재료비의 5%) ③ 중기사용료 : - 래그해머(2.7m³/min) : 0.203hr ×1.5배 - 공기압축기(365CFM) : 0.074hr ×1.5배 ④ 집토:백호우 1.0m³, $k = 0.55$, $f = 0.62$, $E = 0.45 - 0.05 = 0.40$, cm = 21초(135°) ※6m 이상 cm = 23초(180°) 6.용수발파암 육상과 동일: 단, $E = 0.35 - 0.05 = 0.30$ ※6m 이상 cm = 23초(180°)	※ 터파기심도 : 4m 단위로 산출 0~4m, 4m 이상 ※다짐적용공종 - 교대, 옹벽, 배면
구조물터파기			

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
면정리 및 청소	m ²	- 굴삭기(0.4m³) : 0.11hr - 양수기(1.49kw) : 0.11hr - 공기압축기(365CFM) : 0.11hr - 작업반장 : 0.03인 - 보통인부 : 0.30인	※ 터파기심도 : 4m 단위로 산출 0~4m, 4m 이상
되메우기 및 다짐		1)되메우기 < 기계 100% > • 기계 100% : 백호우 1.0m³ K=0.9, f=0.9/1.3, E=0.65, cm= 19초(90°) 2) 다짐 기계다짐(램머 80kg) N=36,000, A=0.092, h=0.15, f=1.0, E=0.5, P=57, Q=N×A×h×f×E/P	※다짐적용공종 - 교대, 옹벽, 배면
강관파일공 (Ø 508mm)	m m EA EA	1. 강관파일 자재비 (1) 자재대 : 1.0m×1.05(할증) (2) 고재대 : 5% 2. 강관파일 향타(유압파일 해머) (1) 기계경비 (2) 인력(인/일) - 비계공 : 2인 - 보통인부 : 1인 - 용접공: 1인(파일이음시공시) 3-1. 두부 및 선단보강 (볼트식) ① 머리보강 덮개판 재료비 ② 인건비 - 철 공 : 0.107인 - 용 접 공 : 0.004인 - 보통인부 : 0.051인 ③ 재료비 - 고장력볼트(φ20x40) : 8EA - 보강철근(D19) : 14.83kg - 띠철근(D13) : 9.05kg - 결속선(φ0.9) : 0.15kg - 산소 : 621 ℓ - 아세틸렌 : 0.28kg 3-2. 두부 및 선단 보강(합성형) (1) 머리보강 덮개판 재료비 (2) 철근가공조립(보통) (3) 말뚝머리 정리 및 결합구 조립 - 재료비	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
	EA	- 인건비 : 용접공(0.05인) 보통인부(0.47인) - 기구손료 (재료비의 5%) (4) 강관 말뚝 구멍 뚫기 및 볼트 조이기 - 철판공 : 0.2인/100공×8공 - 보통인부 : 0.4인/100공×8공 - 윤활유 : 0.05 ℓ /100공×8공 - 잡소모품 : 노무비의 5% (5) 속채움 콘크리트 타설 4. 강관파일 이음 (1) 자재비 - T=12mm : 0.149kg - T=4.5mm : 2.963kg (2) 용접 - T=10mm : 1.275m - T=6mm : 0.288m (3) 절단 - T=12mm : 0.168m - T=4.5mm : 2.429m	
뒷채움	m ³	< 기계 90% + 인력 10% > 현장압유용(부득이한 경우 동상방지재 사용) ① 적사 - 페이로다 2.87m³, K=1.0, f=0.95/1.175=0.81, E=0.5 ② 운반 - 덤프트럭 15TON, f=0.81, t₂ : 운반거리산출 ③ 부설 - 굴삭기 1.0m³, f=0.81, E=0.65, K=0.9, cm=19초(90°) - 특별인부 : 0.2인/100m² 보통인부 : 4.0인/100m² ④ 살수 - 살수차(물탱크) ⑤ 다짐 - 진동로울러(10ton), 타이어로울러(8-15ton)	
앞성토 (교량부)	m ³	① 부설 : 굴삭기(1.0m³) K=0.9, E=0.75, f=C/L=0.9/1.3 , cm=19초(90°) ② 살수 보통인부 : 0.05인 ③ 다짐 굴삭기(1.0m³), 유압식 진동콤팩터 Q=77.7m³/hr	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
거푸집	m ²	1. 합판 3회 (1) 재료비 : 합판1회의 46.1% (2) 노무비 : 합판1회의 47.1%	합판1회 재료비 노무비 형틀목공:0.22인 보통인부:0.12인
	m ²	2. 합판 4회 (1) 재료비 : 합판1회의 40.1% (2) 노무비 : 합판1회의 40.0%	
	m ²	3. 합판 6회 (1) 재료비 : 원형거푸집 1회의 34.7% (2) 노무비 : 원형거푸집 1회의 32.0%	
	m ²	4. 문양거푸집 (1) 무늬거푸집 - 자재비 : 스티로폼 (문양) - 부착 및 제거 : - 형틀목공 : 0.033인 - 보통인부 : 0.016인	
	m ²	(2) 합판4회 5. 원형거푸집(3회) (1) 재료비 : 합판1회의 42.0% (2) 노무비 : 합판1회의 51.5%	
	m ²	6. 강재거푸집 ◦ 설치 및 해체(인력) - 형틀목공 : 0.062인 - 비 계 공 : 0.09인 - 보통인부 : 0.12인 ◦ 장비조합 거치 및 해체 - 형틀목공 : (7.06+3.40)/100인- 비 계 공 : (2.97+2.11)/100인 - 보통인부 : (1.99+1.39)/100인 - 크 레 인 : (8.72+6.19)/100hr ◦ 강재거푸집 제작은 별산	
비계(강관)	m ²	(1) 재료비 (2) 노무비 : 비계공 0.08인 (3) 기구손료 : 노무비의 5% ※ 수직고 30m이상인 경우 매3.5m 증가마다 품을 10%씩 비례하여 계산	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
동바리	공/m ³	1. 목재4회 (1) 재료비 : 목재 1회의 51.6% (2) 노무비 - 형틀목공 : 0.05인 - 비계공 0.1인 - 보통인부 : 0.25인 (3) 잡재료 : 재료비의 5% 2. 강 관 (1) 재료비 (2) 노무비 - 형틀목공 : 0.16인 - 보통인부 : 0.06인 (3) 잡재료비 : 재료비의 5% ○ 수평연결제(강관) m ² 당 - 강 관 : 2.52m - 이음철물 : 0.32개 - 조임철물 : 2.68개 - 형틀목공 : 0.03인 3. 강 재 ① 제작1종 사용횟수는 교량개소수에 따라 변수적용 ② 재료비③ 고재대④ 자재운반비 ⑤ 철골가공조립 - 철골공 : 7.45인 (H형강부재 제작의 경우 기본철골공수x0.71로 산정) ⑥ H형강 설치 및 철거(25TON 트럭크레인) ※ H형강 설치 및 철거 • 장 비 : 크레인 (25TON) • 인 력(일당) 「건설표준품셈 5-3-2 H빔 설치 및 철거」 설치 철거 비 계 공 1.0 1.0 철 골 공 2.0 1.0 특별인부 1.0 1.0 보통인부 2.0 2.0	
철근가공 조립	ton	간 단 : 철근공 2.76, 보통인부 1.04 보 통 : 철근공 3.08, 보통인부 1.20 복 잡 : 철근공 3.43, 보통인부 1.30 매우복잡 : 철근공 3.83, 보통인부 1.46	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
콘크리트 타설	m ³	1-1. 철근콘크리트 타설(펌프카 타설) 0~15m 적용 (1) 타설비 - 콘크리트공 : 0.049인 - 보통인부 : 0.024인 (2) 기계 (펌프카 80m ³ /hr) SLUMP : 15cm 1일타설량 : 100m ³ 이상 작업능력 : 31.9m ³ /hr (3) 다짐비 운전경비와 콘크리트타설 인력품의 1%까지 계상	
	m ³	1-2. 철근콘크리트 타설(인력 타설: VIP포함) (1) 레미콘 : 별도계상 (2) 타설비 - 콘크리트공 : 0.87인 - 보통인부 : 0.99인 (3) 다짐기계 콘크리트 진동기(엔진기 R=45mm), 바이브레이터(봉상후렉시블)	
	m ³	2. 무근콘크리트 타설 - 콘크리트공 : 0.12인 - 보통인부 : 0.15인	
	m ³	3. 소형콘크리트 타설 - 콘크리트공 : 0.24인 - 보통인부 : 0.30인	
	m ²	슬라브양생 보통인부 0.003인/m ² (뽕칠기준)	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
P.S.C Beam 제작	본	○ P.S.C빔 제작대 (L=30m, DB-24), 각재(30%), 판재(10%), 손울적용 ○ 철근가공조립(복잡) : 4.596(외측:4.579)TON ○ Filet 용접 ○ P.C강연선 가공조립 : $\phi 12.7\text{mm}$, 고재 5%적용 ○ 쉬스관 조립($\phi 66\text{mm}$) ○ P.C콘 조립(8set) ○ 스파이널조립 : 재료비는 철근에 포함 ○ 강재거푸집 : 잡철물제작 (보통) ○ 콘크리트($\sigma_{CK} = 40, 27\text{N/mm}^2$) ○ 인장작업(8개소) : 기구손료(인건비의 5%) ○ 그라우팅 - 믹서 : 2kw 190×2 (1일 3본 시공) - 펌프 : 3.7kw 3.-60 ℓ /hr ○ 플라이애쉬(194kg/m^3) ○ 몰탈(1:3) ○ P.V.C PIPE(100mm) ○ 제작장 설치 - 부지사용료 - 정지 : 도자 19ton, L=20m	
신축이음장치	m	(1) 재료비 (2) 보강철근 가공조립 (3) 용접봉, 신구접착제, 신너 (4) 설치비 - 용접공 - 콘크리트공 - 특별인부 - 보통인부 (5) 공구손료 : 인건비의 2%	
교면방수	m^2	1. 침투식 (1) 재료비 (2) 인건비 - 보통인부 : 0.01인, 방수공 : 0.02인 - 보통인부 : 0.02인, 연마공 : 0.01인 (표면처리) (3) 기계사용료	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
교면방수	m ²	2. 도막식 (1) 재료비 (2) 인건비 - 연마공 : 0.02인 - 보통인부 : 0.03인 - 도장공 : 0.05인 - 방수공 : 0.06 인 - 특별인부 : 0.04인	
다웰바	EA	(1) 재료비 - 철근 : 0.0024 ton - 가공조립 - 고재대 (2) 타르지 5겹(0.097m ² /EA) (3) 고무판(150×150) : 0.02m ² /EA (4) 강관(D60m/m, L=300) (5) 충전제 : 1.1kg (6) 특별인부 : 0.1인	
아스팔트방수 (2회)	m ²	(1) 재료비 - 아스팔트 : 2.0kg×2회 (2) 설치비 - 방수공 : 0.017인×2회 - 보통인부 : 0.02인×2회 (3) 용해비	
스페이샤	EA	(1) 재료비 (2) 설치비(재료비의 5%)	
교명주 및 교명판	EA	1. 교명주 (1) 화강석 (2)글자새김 석공 : 0.08 인/자 (3) 설치비(재료비의 5%) 2. 교명판 (1) 재료비 : 황동재질, (2) 설치비(재료비의 5%)	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
	EA	3.설명판 (1) 재료비 : 황동재질 (2) 설치비(재료비의 5%)	
T.M.B 설치	EA	(1) 재료비 : 황동주물(5kg/EA) (2) 설치비 (재료비의5%)	
물푸기	hr	• 암거 및 소형구조물 적용 - 디젤엔진(15HR) : 1대 - 양수기 (150mm) : 1대 - 운반및설치(목도4인), V=2500m/hr, T=25, L=30.0m - 보통인부 1인	

마. 포 장 공

마. 포 장 공

1. 공사구간내 운반속도(덤프)
2. 다짐포장 및 그레이다 부설회수

구 분			다 짐 (로 라)				부설(그레이더3.6m)	
			진 동	탄 템	마카담	타이어	회 수	거 리
규 격			10T	10~14T	10~12T	8~15T	-	-
토 공	노체	T=30cm	6	-	-	4	4	50
	노상	T=20cm	6	-	-	4	4	50
선 택 층		T=15cm	7	-	-	4	4	50
		T=20cm	7	-	-	4	4	50
보조기층		T=15cm	8	-	-	4	6	50
		T=20cm	8	-	-	4	6	50
B.B기층		T=7.5cm	-	4	4	10		-
		T=10cm		4	4	10		
표 층		T=5cm	-	4	2(8~10T)	10		-

3. 단위중량

선 택 층
 → 골재채취 사무처리규정 기준
 보조기층

공 종	설 계 기 준	비 고
쇄석골재 생산 (현장암 유용) m^3	- 콘크리트용 조골재 1. 절취(무대) 2. 소할 : 15% (기계소할, 토공에서처리) 3. 적사(굴삭기 1.0 m^3) 4. 운반(현장암~C/R장) DUMP TRUCK 15TON(80%), 20TON(20%) 적용	※ 모래 및 혼합골재 운반은 15톤 덤프 80%와 덤프 20톤 20%를 구분하여 산정하고 시공시 운반송장 결과에 따라 정산

공 종	설 계 기 준	비 고
	5. 크랏샤 투입(로우더 타이어 2.87m³) : N대 (시간당 크랏싱량에 따른 대수 산정) 6. 크라싱 (크랏샤 150 TON) 7. 생산품 정리(로우더 타이어 2.87m³)	※ 모래 및 혼합골재 운반은 15톤 덤프 80%와 덤프 20톤 20%를 구분하여 산정하고 시공시 운반송장 결과에 따라 정산
세골재 운반 m³	1. 모래구입:견적단가 2. 적 사 - 장비 : 타이어페이로우더 2.87m³ - 거리 : L=8m , - 계수 및 효율 : f=1.0, E=0.75 3. 운 반 - 장비 : 덤프 15TON(80%), 20TON(20%) 적용 - 계수 및 효율 : f=1.0, E=0.9	
동상방지층 생산 (현장암 유용) m³	1. 동상방지층용 조골재(현장암 유용 : 재크라싱) 1) 절취 2. 소할 : 15% (기계소할,토공에서처리) 3) 적사 (굴삭기 1.0m³) 4) 운반 (현장암~C/R장) 덤프15TON(80%), 20TON(20%) 적용 5) 크랏샤 투입 (타이어로더 2.87m³) 2. 크라싱 (재투입식 JAW CRUSHING 18"x36" 110HP) 3. 생산품 정리(로우더 타이어 2.87m³) - 계수 및 효율 : f = 1, E = 0.60	
보조기층 생산 (현장암 유용) m³	1. 보조기층용 조골재(현장암 유용) 1) 절취 2) 소할 : 15% (기계소할,토공에서처리) 3) 적사 (굴삭기 1.0m³) 4) 운반 (현장암~C/R장) 덤프15TON(80%), 20TON(20%) 적용 5) 크랏샤 투입 (로우더 무한궤도 2.87m³) 2. 보조기층용 세골재 1) 현장유용토 및 세골재 혼합비율은 최대 5% 2) 크랏샤 투입 (로우더 타이어 2.87m³) 3. 암파쇄 및 혼합 (크랏샤 150TON) 4. 생산품 정리(로우더 타이어 2.87m³) - 계수 및 효율 : f = 1, E = 0.60	

공 종	설 계 기 준	비 고
동상방지층 포설 및 다짐 m ³ (기계시공)	일시공량 : Q=600m ³ /day 1. 사용기계(1대) - 모우터 그레이더(3.6m) - 타이어롤러(8-15ton) - 진동롤러(10ton) - 살수차(16,000 ℓ) 2. 배치인원 - 보통인부 : 2인	본선포장
동상방지층 포설 및 다짐 m ³ (굴삭기)	일시공량 : Q=250m ³ /day 1. 사용기계(1대) - 굴삭기(1m ³) - 타이어 롤러(8-15ton) - 진동롤러(10ton) - 살수차(16,000 ℓ) 2. 배치인원 - 보통인부 : 2인	길어깨포장
보조기층 포설 및 다짐(굴삭기) m ³	일시공량 : Q=550m ³ /day 1. 사용기계(1대) - 모우터 그레이더(3.6m) - 타이어롤러(8-15ton) - 진동롤러(10ton) - 살수차(16,000 ℓ) 2. 배치인원 - 특별인부 : 1인 - 보통인부 : 2인	본선포장
보조기층 포설 및 다짐 (기계시공) m ³	일시공량 : Q=225m ³ /day 1. 사용기계(1대) - 굴삭기(1m ³) - 타이어 롤러 (8-15ton) - 진동롤러(10ton) - 살수차(16,000 ℓ) 2. 배치인원 - 특별인부 : 1인 - 보통인부 : 2인	길어깨포장

공 종	설 계 기 준	비 고
프라임 코팅 m ²	일시공량 : Q=8,000m²/day 1. 사용기계(1대) - 아스팔트 스프레이(수동식 400ℓ) 2. 배치인원 RSC-3 인 경우: 보통인부 : 2인 mC-1 인 경우 : 포장공 : 1인, 보통인부 : 2인 3. 용해비 1) 용해로(공드럼 100<회> 사용) 공드럼 가격/0.2<ton/Dm>/100<회>×0.00075<ton/m²> 2) 용해로 설치 : 재료비의 5% 3) 경 유 경유가격×26<ℓ /ton>×0.00075<ton/m²>	
택 코팅 m ²	일시공량 : Q=8,000m²/day 1. 사용기계(1대) - 아스팔트 스프레이(수동식 400ℓ) 2. 배치인원 - 보통인부 : 2인	
아스팔트 기층(BB층) 포설 및 다짐 m ²	a. 포설 및 다짐(T≥10cm) 1. 일시공량 : Q=3,600m²/day 1) 사용기계(1대) - 아스팔트 피니셔(3m) - 머케덤롤러(10-12ton) - 타이어롤러(8-15ton) - 진동롤러(10ton) - 살수차(16,000ℓ) 2) 배치인원 - 포 장 공 : 4인 - 보통인부 : 1인 b. 포설 및 다짐(T≤10cm) 1. 일시공량 : Q=4,000m²/day 사용기계 배치인원 상동 면고르기 : 기층포설 * 1/3 / (기층포설두께 단위증량)	신규단가추가

공 종	설 계 기 준	비 고
아스콘 중간층 포설 및 다짐(기계시공) m ²	a. 1.4m ≤ 시공폭 ≤ 3.0m (길어깨 및 굴착후 포설) 1. 일시공량 : Q=2,000m²/day 1) 사용기계(1대) - 아스팔트 피니셔(3m) - 머케덤롤러(10-12ton) - 타이어롤러(8-15ton) - 텐덤롤러(5-8ton) - 살수차(16,000ℓ) 2) 배치인원 - 포 장 공 : 4인 - 보통인부 : 1인 b. 3.0m ≤ 시공폭 (본선) 1. 일시공량 : Q=5,000m²/day 1) 사용기계(1대) - 아스팔트 피니셔(3m) - 머케덤롤러(10-12ton) - 타이어롤러(8-15ton) - 텐덤롤러(5-8ton) - 살수차(16,000ℓ) 2) 배치인원 - 포 장 공 : 4인 - 보통인부 : 1인 3) 면고르기 : 중간층포설 * 1/3 / (중간층포설두께 단위증량)	신규단가추가
아스콘 표층 포설 및 다짐(기계시공) m ²	3.0m ≤ 시공폭 (본선) 일시공량 : Q=5,000m²/day 1. 사용기계(1대) - 아스팔트 피니셔(3m) - 머케덤롤러(10-12ton) - 타이어롤러(8-15ton) - 텐덤롤러(5-8ton) - 살수차(16,000ℓ) 2. 배치인원 - 포 장 공 : 4인 - 보통인부 : 1인 3. 면고르기 : 표층포설 * 1/3 / (표층포설두께 단위증량) 1.4m ≤ 시공폭 ≤ 3.0m (길어깨 및 굴착후 포설) 일시공량 : Q=2,000m²/day 1. 사용기계(1대) - 아스팔트 피니셔(3m) - 머케덤롤러(10-12ton) - 타이어롤러(8-15ton) - 텐덤롤러(5-8ton) - 살수차(16,000ℓ) 2. 배치인원 - 포 장 공 : 4인 - 보통인부 : 1인	신규단가추가
교면포장 포설 및 다짐 m ²	1. 아스콘 구입비 2. 교면보강 (BONIFIBER) - 재료비 및 투입인건비 3. 포설 및 다짐 - 표층 아스콘 포장 참조	

공 종	설 계 기 준	비 고
콘크리트 포장 1차로 포설 기계시공 무근1차로포장 (T=30cm) m³	1. 콘크리트 생산(또는 구입) 2. 운반(구입시는 현장도착도) 3. 일시공량 : Q=350m³/day(일반구간), Q=300m³/day(터널구간) 1) 사용기계(1대) - 콘크리트 펌퍼(75kw) - 굴삭기(1.0m³) - 조면 마무리(7.95m³) - 살수차(16,000ℓ) 2) 배치인원 - 포 장 공 : 4인 - 보통인부 : 4인 - 특별인부 : 1인 4. 비닐 : 2겹 - 우기 및 하절기 포설기간의 1/2 (10회) 5. 양생재(재료비)	
콘크리트 포장(기계시공) 무근2차로포설 (T=30cm) m³	1. 콘크리트 생산(또는구입) 2. 운반(구입시는 현장 도착도) 3. 일시공량 : Q=800m³/day(일반구간) Q=650m³/day(터널구간) 1) 사용기계(1대) - 콘크리트 펌퍼(161kw) - 굴삭기(1.0m³) - 조면 마무리(7.95m³) - 살수차(16,000ℓ) 2) 배치인원 - 포 장 공 : 4인 - 보통인부 : 4인 - 특별인부 : 1인 4. 비닐 : 2겹 5. 양생재 (재료비)	

바. 교통안전시설공

바. 교통안전시설공

공 종	단 위	설 계 기 준		비 고
교통표지판 (삼각1변 120cm)	EA			
		80km/h 미만	80km/h 이상	
		1. 재료비 (지주 포함) : 물가지 적용 2. 설치비 보통인부 : 3인 × 1/5개 3. 토 공 1) 터파기 : 보통인부 0.2인 × 2.468m ³ 2) 되메우기및다짐:보통인부 0.1인 × 1.888m ³ 3) 잔 토 : 보통인부 0.2인 × 0.580m ³ 4) 콘크리트(소형 VIB제외) : 0.580m ³ 5) 거푸집(합판소형 6회) : 2.720m ²	1. 재료비 (지주 포함) : 물가지 적용 2. 설치비 보통인부 : 3인 × 1/5개 3. 토 공 1) 터파기 : 보통인부 0.2인 × 2.754m ³ 2) 되메우기및다짐:보통인부 0.1인 × 2.031m ³ 3) 잔 토 : 보통인부 0.2인 × 0.723m ³ 4) 콘크리트(소형 VIB제외) : 0.723m ³ 5) 거푸집(합판소형 6회) : 3.040m ²	
교통표지판 (원형φ 90cm)	EA			
		80km/h 미만	80km/h 이상	
		1. 재료비 (지주 포함) : 물가지 적용 2. 설치비 보통인부 : 3인 × 1/5개 3. 토 공 1) 터파기 : 보통인부 0.2인 × 2.468m ³ 2) 되메우기및다짐:보통인부 0.1인 × 1.888m ³ 3) 잔 토 : 보통인부 0.2인 × 0.580m ³ 4) 콘크리트(소형 VIB제외) : 0.580m ³ 5) 거푸집(합판소형 6회) : 2.720m ²	1. 재료비 (지주 포함) : 물가지 적용 2. 설치비 보통인부 : 3인 × 1/5개 3. 토 공 1) 터파기 : 보통인부 0.2인 × 2.754m ³ 2) 되메우기및다짐:보통인부 0.1인 × 2.031m ³ 3) 잔 토 : 보통인부 0.2인 × 0.723m ³ 4) 콘크리트(소형 VIB제외) : 0.723m ³ 5) 거푸집(합판소형 6회) : 3.040m ²	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
테리네이터	EA	1. 토 공 용 (1) 재료비 (2) 설치비 : 보통인부 2인/50개=0.04인 2. 가드레일용 (1) 재료비 (2) 설치비 ; 보통인부 2인/130개=0.015인 3. 옹벽용 4.교량용 (1) 재료비 (2) 설치비 : 보통인부 2인/50개=0.04인 (3) 공구손료(인건비의3%)	
도로표지병 (양 면)	EA	(1) 재료비 ○ 표지병 ○ 접착제(0.15kg) (2) 설치비 ○ 특별인부 : 1인/170개=0.0059인 ○ 보통인부 : 4인/170개=0.0235인 (3) 잡재료비 : 노무비의 4%	
갈매기표지판 (단면 45×60)	EA	1. 재료비 2. 설치비 : 보통인부 : 3인/5개소=0.6인 3. 토 공 가) 터파기 : 0.2인 × 0.645m ³ 나) 되메우기및다짐 : 0.1인 × 0.609m ³ 다) 잔 토 : 0.2인 × 0.036m ³ 라) 콘크리트(소형 VIB제외) : 0.036m ³ 마) 거푸집(합판소형 6회) : 0.480m ²	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
낙석방지 울타리	m	1. 표준부 1. 재료비 : 경간 / 2m (견적참조) 2. 설치비 ① 지주설치 $QT_1 = 1/40EA/3m = 0.008$ 크레인 10ton : 1대 $\times$ 8 $\times$ QT_1 용접공 : 1인 $\times$ QT_1 보통인부 : 3인 $\times$ QT_1 ② 와이어설치 : $QT_2 = 1m/200m = 0.005$ 보통인부 : 6인 $\times$ QT_2 특별인부 : 2인 $\times$ QT_2 ③ 철망설치 : $QT_3 = 3m^3/360m^3=0.008$ 보통인부 : 5인 $\times$ QT_3 특별인부 : 1인 $\times$ QT_3 3. 콘크리트 타설(소형 VIB제외) : $0.20m^3/2$ 4. 합판 거푸집(소형, 6회) : $1.40m^2/2$	
	EA	2. 단 부 1. 재료비 : 견적참조 2. 설치비 ① 지주설치 $QT_1 = 2/40EA = 0.05$ 크레인 10ton : 1대 $\times$ 8 $\times$ QT_1 용접공 : 1인 $\times$ QT_1 보통인부 : 3인 $\times$ QT_1 ② 와이어설치 : $QT_2 = 1m/200m \times 2m/경간 = 0.01$ 보통인부 : 6인 $\times$ QT_2 특별인부 : 2인 $\times$ QT_2 ③ 철망설치 : $QT_3 = 6m^2/360m = 0.017$ 보통인부 : 5인 $\times$ QT_3 특별인부 : 1인 $\times$ QT_3 3. 콘크리트 타설(소형 VIB제외) : $1.3m^3$ 4. 합판 거푸집(소형, 6회) : $3.6m^2$	
낙석방지망	m ²	1. 자재비 (견적) 2. 설치비 (1) 기초착암작업 $q=8hr/800=0.01$ 공기압축기(1대) $10.3m^3/min \times q$ 착암기 (2대) $2.7m^3/min \times q$ 착암공 : 2인 / $800m^2$ 비계공 : 3인 / $800m^2$ 보통인부 : 2인 / $800m^2$ (2) 철망설치 및 와이어로프 설치작업 • 기계식 (크레인50ton) $\times q$ $q=8hr / 400 =0.02$ 특별인부 : 2인 / $400m^2$ 보통인부 : 3인 / $400m^2$ • 인력식 특별인부 : 2인 / $100m^2$ 보통인부 : 3인 / $100m^2$	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
미끄럼방지시설	m ²	1. 자재비 (1) 슬래그 : 12.2kg (2) 예폭시수지 : 2.4kg (3) 충진제 : 1.8kg 2. 인건비 (1) 도장공 : 2인/35m ² (2) 포장공 : 1인/35m ² (3) 특별인부 : 1인/35m ² (4) 보통인부 : 2인/35m ² 3. 기계경비 $Q=8\text{hr}/35\text{m}^2 = 0.229$ (1) 발전기(50Kw) : 1대 $\times Q$ (2) 핸드믹서(0.2m ³) : 1대 $\times Q$ (3) 소형롤러(50kg) : 1대 $\times Q$ (4) 카고트럭(2.5ton) : 1대 $\times Q$ 4. 잡재료비 및 기구손료(노무비 3%)	

사. 부 대 공

사. 부 대 공

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고
표 지 판	EA	○ 개당 제작비 및 설치비 - TYPE별 단가산출 적용 ○ 이정표지판 편지식 적용	
현장사무소	식	○ 공사비 규모에 따른 건축면적 설정 - 현장사무소, 창고, 시험실 계상 - 부지면적은 건축면적의 5배 - 장기계속 공사시에는 전체 사업을 대상으로 사무실 설치 - 설치부지는 도자 정리비만 계상 - 경비로 적용	
중기운반비	식	○ 조합작업에 소요되는 일체의 중기 소요대수 운반비 계상 - 운반거리 : 현장에서 가장 인근 지역에 위치한 중기회사 또는 중기조합까지의 운반거리 산정 - 소요대수, 계산근거 제시 - 경비로 적용	
시 험 비	식	○ 현장선정 시험 및 관리시험 등은 설계시 물량 산출 적용 - 관리시험은 재료비, 경비계상 - 선정시험 : 자료 및 현지조건에 따라 계상 - 의뢰시험(검사시험)은 감독관이 필요시 의뢰 (관리시험의 15%이내) ※ 검사시험비 확보	
안전시설	식	○ 국토해양부 부대시설 표준도 적용	
자재운반비	식	○ 기존 구역화물 운임표(톤 및 거리표)는 공표되고 있지 않으므로 화물운임표(전라권) 및 견적단가 등을 비교 적용	
크랏샤설치 및 해체	식	○ 부지면적(AP플랜트의 1/2적용) ○ 부지조성 ○ 크랏샤조립 및 철거	

공 종	단 위	설 계 기 준	비 고																				
석면해체철거	m ²	○ 석면건축자재 해체(09년 신설) • 내장재 특별인부 : 0.12인 보통인부 : 0.017인 • 외장재 특별인부 : 0.045 보통인부 : 0.011 - 석면이 함유된 자재를 해체하는 품 내장재:내부 천장재,내벽재,칸막이재 철거 외장재:슬레이트 지붕재 해체 -비닐보양설치,오염제거구역설치 포함,보양막 제외 -일일 작업시간 6시간 기준 -해제 시 소요되는 기계경비,재료비,소모품비 별도계상 -비계,보양막설치 필요 시 별도 계상																					
명칭변경	식	• 불도우저 → 불도저 • 로울러 → 롤러 • 로우더 → 로더 • 모우터 → 모터 • 견인식 → 피견인식																					
축중계 설치		○ 축중계 설치('09년 신설, '10년 보완) • 특별인부 : 0.051인(회당) ① 본 품은 축중계 및 계측기 조립·설치·해체 기준 ② 축중계 손율 <table><tr><td>개월수</td><td>3</td><td>6</td><td>9</td><td>12</td><td>24</td><td>36</td><td>48</td><td>60</td><td>120</td></tr><tr><td>손율(%)</td><td>3</td><td>5</td><td>8</td><td>10</td><td>20</td><td>30</td><td>40</td><td>50</td><td>100</td></tr></table>	개월수	3	6	9	12	24	36	48	60	120	손율(%)	3	5	8	10	20	30	40	50	100	
개월수	3	6	9	12	24	36	48	60	120														
손율(%)	3	5	8	10	20	30	40	50	100														

5. 관련 법규 및 규정

감리 등 공사관리방식 검토기준

[시행 2013.4.15] [국토교통부고시 제2013-70호, 2013.4.15, 일부개정]

제1조(목적) 이 기준은 「건설기술 진흥법 시행령」 제55조제1항제3호 및 제68조제1항제8호에 따라 발주청이 건설공사의 사업관리방식을 선정하기 위해 필요한 기준을 정함을 목적으로 한다.

제2조(적용범위) 이 기준은 「건설기술 진흥법」 제2조제6호에 따른 발주청이 시행하는 건설공사에 대하여 적용한다.

제3조(용어의 뜻) 이 기준에서 사용되는 용어의 뜻은 다음과 같다.

1. “사업관리방식”이란 건설사업의 관리방식을 말하며, 건설사업관리(시공단계에서 감독 권한대행 등 건설사업관리 적용여부 구분) 또는 직접감독으로 구분한다.
2. “건설사업관리”란 「건설기술 진흥법」 제2조제4호에 따른 건설사업관리를 말한다.
3. “감독 권한대행 등 건설사업관리”란 건설공사의 품질 확보 및 향상을 위하여 시공단계에서 품질 및 안전관리 실태의 확인, 설계변경에 관한 사항의 확인, 준공검사 등 발주청의 감독권한을 대행하는 업무를 포함하는 건설사업관리를 말한다.
4. “직접감독”이란 해당 건설공사의 발주청 소속 직원이 건설사업관리 업무를 직접 수행하는 것을 말한다.

제4조(적용절차) 발주청은 건설공사를 시행하려는 경우, 「건설기술 진흥법 시행령」 제68조제1항제8호에 따라 기본구상 단계에서 이 기준에 따라 건설사업관리의 적용 여부를 검토하여야 한다. 다만, 사업의 추진 상황에 따라 기본구상 단계에서 검토가 곤란한 경우에는 기본구상 단계 이후에 검토할 수 있다.

제5조(적용방법) ① 발주청은 수행하고자 하는 사업의 특성 및 사업관리에 필요한 소요인력에 대한 발주청의 역량을 검토한 후 사업관리방식의 순차적 검토를 통하여 사업의 특성과 발주청의 역량에 맞는 사업관리방식을 선정하여 사업을 수행할 수 있도록 한다.

② 발주청은 건설사업관리 등 사업관리방식 검토 시 다음 각 호의 사항을 검토하여야 하며 검토 절차는 별표 1과 같다.

1. 사업특성 및 발주청 역량 평가
2. 사업별 사업관리방식 배정
3. 사업관리방식 배정에 따른 총 소요인력 산정
4. 소요인력과 가용인력 비교 후 사업별 사업관리방식 조정
5. 사업별 최종 사업관리방식 확정

제6조(사업특성 및 발주청 역량 평가) ① 사업특성 및 발주청 역량 평가는 공사특성(30%), 사업여건(25%), 공사수행방식(15%), 발주청 역량(30%)의 비율로 평가하되, 발주청의 여건에 따라 배점 기준을 10% 이내에서 조정하여 적용할 수 있다.

② 사업특성 및 발주청 역량 평가는 별표 2의 세부 평가기준에 따라 평가한다.

③ 발주청이 관리해야 할 건설공사에 대한 사업관리 소요인력은 『건설사업관리 대가기준(국토교통부 고시)』 별표 1에 따라 산정하며, 건설기술자 등급 중 고급기술자를 기준으로 환산하여 산출한다.

④ 발주청의 사업관리 가용인력은 건축, 토목, 기계 등 기술직 중 사업발주 및 사업관리업무를 수행하는 부서 근무자를 대상으로 산정하되, 보직자와 일반 서무담당자 등 일반 관리자는 제외하며, 해당 직무분야 기술사 자격을 보유한 인력에 대하여는 20%를 가산하여 산정한다.

제7조(사업관리방식 배정) ① 사업별 사업관리방식은 제6조의 사업특성 및 발주청 역량 평가 후 다음 각 호의 기준에 따라 1차적으로 각 사업에 대하여 적합한 사업관리방식을 배정한다.

1. 평가점수(총점) 80점 이상 : 건설사업관리(시공단계에서 감독 권한대행 등 건설사업관리를 적용한다)
2. 평가점수(총점) 65점 이상 : 건설사업관리(시공단계에서 감독 권한대행 등 건설사업관리를 적용할 수 있다)
3. 평가점수(총점) 50점 이상 : 건설사업관리(시공단계에서 감독 권한대행 등 건설사업관리를 적용하지 아니한다)
4. 평가점수(총점) 50점 미만 : 직접감독

② 사업별 사업관리방식 배정 후 발주청이 사업관리를 위해 투입해야 하는 총 소요인력을 산정하며, 총 소요인력은 기존 진행 중인 사업에 투입되는 인력과 신규사업에 투입될 인력

을 합하여 산출한다.

③ 제2항에 따른 발주청의 총 소요인력은 제6조제3항에 따라 산정하되 건설사업관리를 시행하는 경우 다음 각 호의 투입 기준에 따라 산정한다.

1. 건설사업관리용역을 감독하는 발주청 소속 직원의 투입 기준은 0.2~0.4인/건 이내에서 발주청별로 기준을 수립하여 적용하도록 한다.
2. 시공단계에서 감독 권한대행 등 건설사업관리를 적용하지 않는 경우 발주청은 제6조제3항에 따라 산정한 사업관리 소요인력 중 20%의 인력을 투입하는 것을 원칙으로 한다.

제8조(사업관리방식 확정) 사업별 사업관리방식 확정은 총 소요인력 검토 결과 사업관리 가용인력과 비교하여 소요인력이 가용인력보다 많거나 적을 경우 사업관리방식을 조정하여 발주청의 인력이 적정하게 투입되는 사업관리방식을 확정한다.

제9조(재검토기한) 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실 여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야 하는 기한은 2017년 5월 22일까지로 한다.

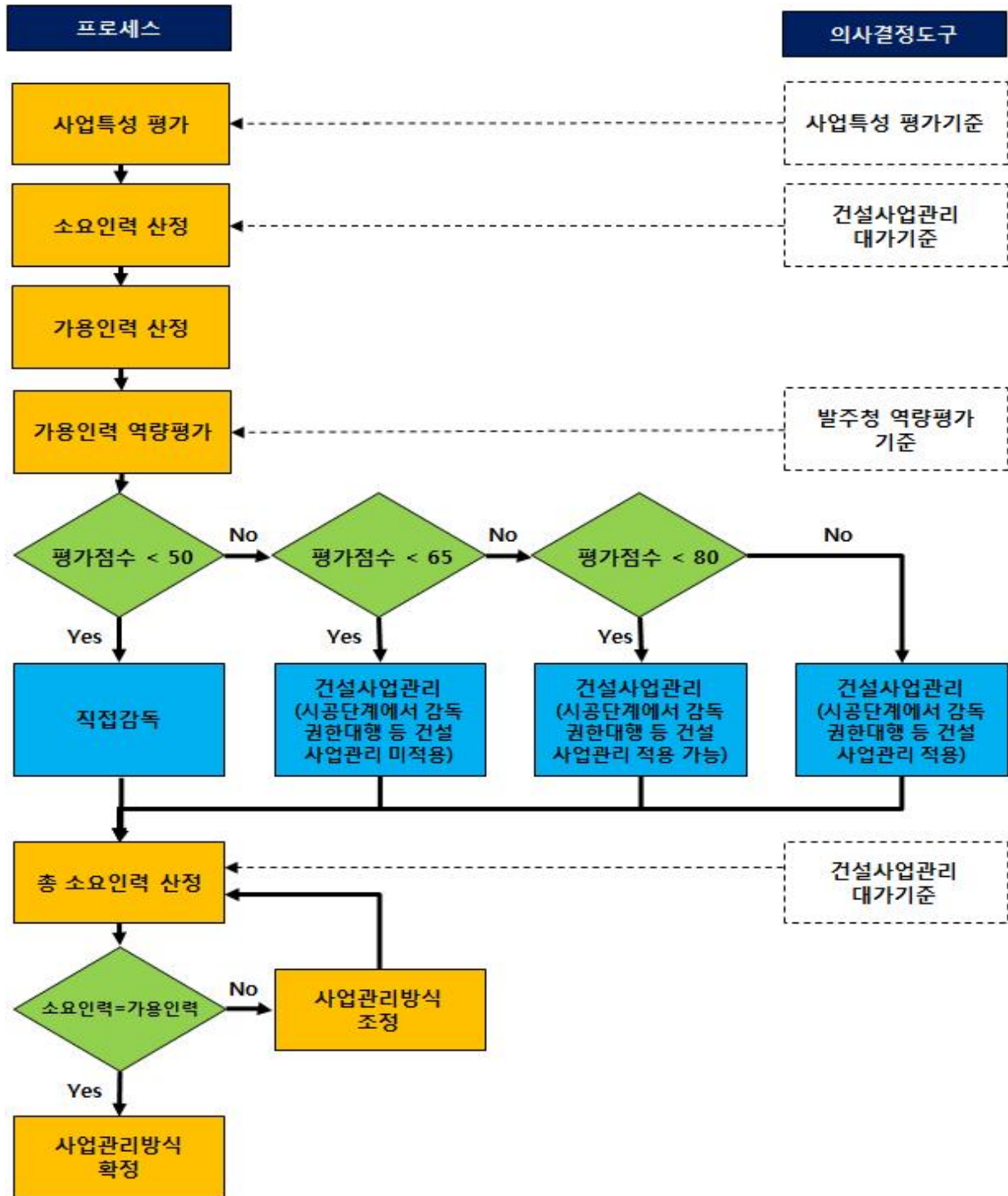
부 칙< 2014. 5. 23. >

제1조(시행일) 이 기준은 고시한 날부터 시행한다.

제2조(기존 규정의 폐지) 이 기준 시행 이전의 “건설사업관리(CM) 적용 검토기준(건설안전과 -3635, 2011.10.4)”은 폐지한다.

[별표 1]

사업관리방식 검토 절차



[별표 2]

사업특성 및 발주청 역량 평가기준

□ 공사특성 (30점)

구분		점수
공종 난이도 (15점)	「건설기술 진흥법」 제39조제1항제1호에 규정된 설계·시공 관리의 난이도가 높아 특별한 관리가 필요한 건설공사 또는 「건설사업관리 대가기준」의 공종분류 상 복잡한 공종	15
	「건설기술 진흥법」 제39조제1항제1호에 규정된 공사 외의 공사로 「건설사업관리 대가기준」의 공종분류 상 보통의 공종 공사	10
	상기 외의 공사	5
공사 난이도 (15점)	「시설물의 안전관리에 관한 특별법」 상의 시설물 분류 중 1종에 해당하는 공사	15
	「시설물의 안전관리에 관한 특별법」 상의 시설물 분류 중 2종에 해당하는 공사	10
	상기 외의 공사	5

□ 사업여건 (25점)

구분		점수
사업규모 (10점)	공사비 500억원 이상	10
	공사비 200억원 이상 500억원 미만	8
	공사비 100억원 이상 200억원 미만	6
	공사비 100억원 미만	4
사업기간 (5점)	공사기간 3년 이상	5
	공사기간 1년 이상 3년 미만	3
	공사기간 1년 미만	1
민원발생 가능성 (5점)	민원발생 가능성이 높다	5
	민원발생 가능성이 통상적인 수준이다	3
	민원발생 가능성이 낮다	1
유사사업 경험 (5점)	최근 5년간 수행경험 없음	5
	최근 5년간 5건 미만 수행	3
	최근 5년간 5건 이상 수행	1

□ 공사수행 방식 (15점)

구분	점수
기술제안입찰방식, 대안입찰방식을 적용하는 공사, 설계경기를 적용하여 설계의 중요성이 강조된 공사, 국제설계경기를 적용하여 설계단계에서 외국사 또는 외국사와 공동도급업체가 참여할 수 있는 공사	15
기타공사	10
설계·시공일괄입찰방식을 적용하는 공사	5

□ 발주청 역량 (30점)

구분		점수
인력 수 (20점)	가용인력이 '건설사업관리 대가기준'에 따라 산출한 소요인력의 70% 미만	20
	가용인력이 '건설사업관리 대가기준'에 따라 산출한 소요인력의 70% 이상, 90% 미만	15
	가용인력이 '건설사업관리 대가기준'에 따라 산출한 소요인력의 90% 이상	10
경력 (10점)	가용인력의 관련업무 평균 실무경력이 12년 미만	10
	가용인력의 관련업무 평균 실무경력이 12년 이상, 15년 미만	7
	가용인력의 관련업무 평균 실무경력이 15년 이상	3

* 발주청의 가용인력 및 경력 산정 시, 해당 직무분야 기술사 자격을 보유한 인력에 대하여는 20%를 가산한다.

건설공사 감리보고서 작성지침

[시행 2012.8.20] [국토해양부고시 제2012-535호, 2012.8.20, 타법개정]

제1조(목적) 이 지침은 「건설기술관리법」 제27조제6항 및 같은 법 시행규칙 제62조제1항부터 제2항까지에 따른 감리보고서의 작성방법 및 작성절차 등 감리보고서 작성에 필요한 세부사항을 정하여 성실한 감리업무 수행을 통해 건설공사의 품질 향상에 기여함을 목적으로 한다.

제2조(적용범위) 이 지침은 「건설기술관리법」(이하 "법"이라 한다) 제27조제1항에 따라 책임감리업무를 수행한 감리원이 감리보고서를 작성하는 경우에 적용한다.

제3조(용어의 뜻) 이 지침에서 사용하는 용어의 뜻은 다음과 같다.

1. "감리원"이란 법 제28조에 따른 감리전문회사에 소속되어 법제27조제6항에 따라 책임감리업무를 수행하는 자를 말한다.
2. "감리업무보고시스템(Supervisory Progress Report System)"이란 감리보고서의 효율적인 작성과 전산화를 위하여 한국건설감리협회가 개발·보급한 것을 말한다.
3. "컴팩트 디스크(Compact Disc)"란 이미지 데이터 등의 기록이 가능한 CD-ROM(Compact Disc-Read only Memory) 또는 DVD-R(Digital video Disk-Read)을 말한다.
4. "온라인 감리업무보고시스템(Online SPRS)"이란 감리보고서의 효율적인 제출 및 활용을 위하여 감리업무보고시스템을 대신하여 사용하도록 규정한 웹기반 온라인 시스템을 말한다.
5. "업로드"란 온라인 감리업무보고시스템을 이용하여 온라인으로 서류 및 자료를 제출하는 것을 말한다.

제4조(제출방법 및 작성내용) ① 감리원은 감리보고서를 온라인 감리업무보고시스템을 이용하여 업로드하는 것을 원칙으로 하며, 발주청이 온라인 감리업무보고시스템을 대신하여 감리업무보고시스템을 사용하여 감리보고서를 컴팩트 디스크로 작성하도록 하는 경우 감리원은 컴팩트 디스크로 제출하는 것으로 업로드를 갈음할 수 있다.

② 법 제27조제6항에 따라 책임감리업무를 수행한 감리원은 다음 각 호의 내용이 포함된 감리보고서를 월별로 작성(이하 "월간감리보고서"라 한다)하여 다음달 7일까지 발주청에 제출하여야 한다. 단, 공사의 효율적 관리를 위하여 필요하다고 판단될 경우 발주청은 제2호의 내용에 대하여 일별 또는 주별로 업로드하도록 할 수 있다.

1. 공사추진현황 등 (별지 제1호 내지 제3호 서식)
 2. 감리원 업무일지(별지 제4호 서식)
 3. 품질시험·검사현황(별지 제5호 서식)
 4. 구조물별 콘크리트 타설현황(작업자 명부를 포함한다)(별지 제6호 서식)
 5. 검측요청·결과통보내용(별지 제7호 서식)
 6. 주요자재 검사 및 수불내용(별지 제8호 서식)
 7. 공사설계 변경현황(별지 제9호 서식)
 8. 주요구조물의 단계별 시공현황(별지 제10호 서식)
 9. 콘크리트 구조물 균열관리 현황(별지 제11호 서식)
 10. 공사사고 보고서(별지 제12호 서식)
 11. 그 밖에 발주청이 필요하다고 인정하여 계약에서 정한 내용
- ③ 당해 감리용역이 완료된 후에 다음 각 호의 내용이 포함된 최종감리보고서를 감리용역기간의 만료일부터 14일 이내에 발주청에 제출하여야 한다.
1. 건설공사 및 감리용역 개요 등(별지 제13호 내지 제15호 서식)
 2. 공사추진내용 실적(별지 제16호 서식)
 3. 검측내용 실적 종합(별지 제17호 서식)
 4. 품질시험·검사실적 종합(별지 제18호 서식)
 5. 주요자재 관리실적 종합(별지 제19호 서식)
 6. 안전관리 실적 종합(별지 제20호 서식)
 7. 분야별 기술검토 실적 종합(별지 제21호 서식)
 8. 우수시공 및 실패시공 사례(별지 제22호 서식)
 9. 종합분석(별지 제23호 서식)
 10. 그 밖에 발주청이 필요하다고 인정하여 계약에서 정한 내용

제5조(작성방법) ① 감리원은 온라인 감리업무보고시스템 이용시 문서는 CAD(Computer Aided design, 컴퓨터 보조설계), 문서 편집용 프로그램(워드프로세서), 표계산 프로그램(엑셀 등)의 전자파일 형태 업로드 후 전자결재로 서명을 대신하고, 스캐너는 전자파일 입력이 불가능한 문서에 한하여 이용할 수 있다.

② 감리업무보고시스템을 이용할 경우 관련 공문 또는 서명이 들어있는 문서는 원형 그대로 스캐너를 이용하여 입력하고, CAD, 문서 편집용 프로그램, 표계산 프로그램 등 상용 소프트웨어로 작성한 자료는 전자파일 형태 그대로 입력할 수 있다.

- ③ 발주청은 문서의 저장 및 활용을 용이하게 하기 위하여 각종 서식 및 문서는 전자파일 형태로 작성될 수 있도록 표준화하여 스캐너를 이용한 자료입력이 최소화되도록 하여야 한다.
- ④ 감리원은 각종 문서를 업무분류, 문서분류, 공종분류, 주요구조물 및 위치 등으로 분류한 후 입력하여 자료검색이 용이하도록 하여야하며 모든 문서는 1건의 문서단위별로 구분하여 날자별로 입력하여야 한다.
- ⑤ 제4조제2항의 규정에 의한 월간감리보고서 작성방법 및 작성 시기 등은 별표1의 월간감리보고서 작성방법에 따른다.
- ⑥ 제4조제2항 및 제3항의 감리보고서 내용은 별지 서식에 따라 작성하여야 한다.
- ⑦ 「건설기술관리법 시행령」 제102조제3항에 따라 수개의 건설공사를 통합하여 책임감리를 수행하는 경우에는 감리보고서를 통합하여 작성 한다.

제6조(전산장비 구축) ① 발주청은 「건설기술관리법」 제27조의4에 따라 감리보고서 작성에 필요한 전산장비(개인용컴퓨터, 스캐너, CD-RW등) 구축 및 운영에 소요되는 비용을 감리용역금액에 계상하여야 한다.

- ② 감리전문회사는 감리보고서 작성에 필요한 전산장비의 구축 및 운영비를 그 목적을 벗어나 부당하게 사용해서는 아니 된다.

제7조(재검토기한) 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령후의 법령이나 현실여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야하는 기한은 2015년 8월 19일까지로 한다.

부칙 <제2012-535호, 2012.8.20>

제1조(시행일) 이 고시는 발령한 날부터 시행한다.

[별표 1]

월간감리보고서 작성방법

구 분	제 목	자료작성방법 (입력방법)	입력시기
제1장	공사추진현황		
1.1	공사 계약개요	<u>전자파일</u>	발주청 지정
1.2	공사 추진계획 및 실적	<u>전자파일</u>	발주청 지정
1.3	부진공정 만회대책	<u>전자파일 또는 스캔</u>	발생시
1.4	책임감리용역 계약개요	<u>전자파일</u>	보고기간 말일
1.5	감리단 조직	<u>전자파일</u>	보고기간 말일
1.6	감리원의 공사 중지 명령	<u>전자파일 또는 스캔</u>	발생시
제2장	감리원 업무일지		
2.1	책임감리원 업무일지	<u>전자파일 또는 스캔</u>	매일
2.2	보조감리원 업무일지	<u>전자파일 또는 스캔</u>	매일
제3장	품질시험·검사현황		
3.1	품질시험·검사현황	<u>전자파일 또는 스캔</u>	보고기간 말일
제4장	구조물별 콘크리트 타설현황		
4.1	구조물별 콘크리트 타설 현황	<u>전자파일 또는 스캔</u>	보고기간 말일
4.2	콘크리트 타설 참여자(기능공 포함) 실명부	<u>전자파일 또는 스캔</u>	보고기간 말일
제5장	검측요청·결과 통보내용		
5.1	검측요청서 및 검측결과통보	<u>전자파일 또는 스캔</u>	발생시
5.2	공사 참여자(기능공 포함) 실명부	<u>전자파일 또는 스캔</u>	보고기간 말일
5.3	검측체크리스트		
제6장	주요자재 검사 및 수불내용		
6.1	주요자재 검사 및 수불부	<u>전자파일 또는 스캔</u>	보고기간 말일
제7장	공사 설계변경 현황		
7.1	공사 설계변경 현황(관련문서 포함)	<u>전자파일 또는 스캔</u>	발생시
7.3	현장 실정보고 현황(관련문서 포함)	<u>전자파일 또는 스캔</u>	발생시
7.5	기술 검토 사항	<u>전자파일 또는 스캔</u>	발생시
제8장	주요구조물의 단계별 시공현황		
8.1	주요구조물 및 중점 관리대상 공종현황	<u>전자파일 또는 스캔</u>	최초, 변경시
8.2	주요구조물의 단계별 시공현황	<u>전자파일 또는 스캔</u>	보고기간 말일
제9장	콘크리트 구조물 균열관리 현황		
9.1	콘크리트 구조물 균열관리 현황	<u>전자파일 또는 스캔</u>	보고기간 말일
제10장	공사사고 보고서		
10.1	공사사고 보고서	<u>전자파일 또는 스캔</u>	발생시

건설사업관리 대가기준

[국토교통부고시 제2014-298호, 2014.5.23, 일부개정]

제1조(목적) 이 기준은 「건설기술 진흥법」 제37조에 따라 발주청이 건설기술용역업자에게 위탁하여 시행하는 건설사업관리용역에 대한 적정한 대가기준을 정함을 목적으로 한다.

제2조(적용범위) ① 이 기준은 「건설기술 진흥법」(이하 “법”이라 한다) 제26조에 따라 등록된 건설기술용역업자에게 건설사업관리용역(「전력기술관리법」, 「소방시설공사업법」, 「정보통신공사업법」 및 「문화재수리 등에 관한 법률」에 따른 감리용역은 제외한다)을 위탁하는 경우에 적용한다.

② 이 기준은 「건설기술 진흥법 시행령」(이하 “령”이라 한다) 제75조에 따라 발주청이 설계의 경제성등 검토 업무를 건설기술용역업자에게 위탁하여 시행하는 경우에도 적용할 수 있다.

③ 건설사업관리용역을 외국회사에 위탁하고자 하는 경우에는 국제기준을 따르거나 외국의 예를 참조하여 산출할 수 있다.

제3조(용어의 정의) 이 기준에서 사용되는 용어의 정의는 다음 각 호와 같다.

1. “발주청”이란 법 제2조제6호에 따른 기관의 장을 말한다.
2. “실비정액가산방식”이란 직접인건비, 직접경비, 제경비, 기술료, 추가업무비용, 부가가치세 및 손해배상보험(공제)료 등을 합산하여 대가를 산출하는 방식을 말한다.
3. “일급방식”이란 추가업무에 대하여 직접인건비에 직접경비를 포함하여 일당으로 지급하는 것을 말한다.
4. “공사비”란 발주청의 총예정금액(자재대를 포함한다) 중 용지비, 보상비, 법률수속비 및 부가가치세를 제외한 일체의 공사비를 말한다.
5. “총예정금액”이란 예정가격을 작성하는 공사의 경우에는 예정가격 결정의 근거가 되는 금액을 말하며, 예정가격을 작성하지 않은 경우에는 추정공사금액(타당성 조사 등에서 제시된 금액)을 말한다.
6. “기본업무”란 발주청과의 계약에 따라 건설사업관리용역의 목적 달성을 위해 계약상대자가 수행하여야 할 업무를 말한다.
7. “기준인원수”란 기본업무별 1단위(용역일수, 개월수 등)에 적용되는 투입인원수로 전체에 투입되는 인원수를 산정하는 기준을 말하며, 기준인원수 1인·일은 1인이 8시간동안 투입되어 수행한 하루 노동량을 기준으로 한다.

8. “보정계수”란 투입인원수를 산정하는데 있어서 다양한 건설공사의 유형과 특성에 따른 업무량의 변화를 반영하는 계수를 말한다.
9. “공사난이도”란 총공사비의 변화, 평균건설사업관리기간 대비 증감에 따른 업무량의 변화, 시설물별로 건설사업관리 업무량의 증감에 밀접한 영향을 미치는 요인(구조물 비중 등) 등을 반영하여 적정한 업무량을 산정하기 위한 계수를 말한다.
10. “건설사업관리용역”이란 법 제2조제4호에 따른 업무의 전부 또는 일부를 수행하는 것을 말한다.
11. “감독 권한대행 등 건설사업관리”란 법 제39조제2항에 따라 시공단계에서 품질 및 안전 관리 실태의 확인, 설계변경에 관한 사항의 확인, 준공검사 등 발주청의 감독 권한대행 업무를 포함하는 건설사업관리 업무를 수행하는 것을 말한다.
12. “통합 건설사업관리”란 유사한 공종의 건설공사로서 2이상의 공사현장이 인접해 있을 경우(직선거리로 20km이내) 그 인접한 공사를 통합하여 감독 권한대행 등 건설사업관리 용역을 시행하는 것을 말한다.

제4조(대가산출의 원칙) 대가는 다음 각 호에 의하여 산출하는 것을 원칙으로 한다.

1. 대가의 산출은 발주청이 사업의 특성과 수행하는 업무범위를 고려하여 실비정액가산방식으로 산출하는 것을 원칙으로 한다.
2. 보험료 또는 공제료는 영 제50조제4항의 규정에 따라 국토교통부장관이 정하여 고시한 「설계·건설사업관리 용역손해배상보험 또는 공제 업무요령」에 따라 계상한다.
3. 부가가치세는 부가가치세법에서 정하는 바에 따라 계상한다.

제5조(대가의 조정) ① 발주청은 다음 각 호의 어느 하나에 해당하는 경우에는 대가를 조정할 수 있다.

1. 계약체결 후 90일 이상 경과하고 노임 및 물가변동으로 인하여 계약금액의 합계액이 3% 이상 증감된 경우. 단, 천재·지변 또는 원자재의 가격급등으로 인하여 당해 조정제한기간 내에 계약금액을 조정하지 아니하고는 계약이행이 곤란하다고 인정되는 경우에는 계약을 체결한 날 또는 직전 조정기준일부터 90일 이내에 계약금액을 조정할 수 있다.
2. 해당 공사의 세부설계 확정 또는 설계변경으로 추정공사금액 또는 공사계약금액(자재대를 포함한다)이 당초 금액보다 10% 이상 증감된 경우. 다만, 공사계약금액 변동분 중에서 물가변동으로 인한 부분은 제외하며, 공사계약금액이 증감된 경우 공사비는 당초 총 예정금액을 기준으로 환산한 금액을 적용하여 조정한다.
3. 해당 용역기간의 변경으로 제7조제1항에 따라 산정한 총 건설사업관리기술자수가 증감된 경우

4. 제7조제2항에 따른 기술자수 조정으로 총 건설사업관리기술자수가 증감된 경우
5. 제8조제1항 단서에 따라 월별 건설사업관리일수가 추가된 경우
6. 발주청의 필요에 의하여 업무범위 및 내용의 변경, 추가업무가 있는 경우
7. 계약에 의하여 특별히 정한 경우

② 발주청은 건설사업관리용역 계약시 총예정금액이 확정되지 않아 추정공사금액을 적용하여 대가를 산출한 경우에는 시공이후단계의 대가에 대하여 추후 예정가격 결정의 근거가 되는 금액을 기준으로 계약내용을 변경하여야 함을 계약서류 등에 명기하여야 한다.

제6조(대가조정의 제한) ① 발주청은 건설기술용역업자가 건설사업관리업무를 수행하면서 다음 각 호에 해당하는 경우에는 대가 중 직접인건비, 제경비, 기술료를 감액 조정할 수 없다.

1. 새로운 기술개발, 도입된 기술의 소화개량 또는 자체 노하우의 적용으로 공사비를 절감한 경우
2. 공사내용의 변동없이 신기술을 도입하여 공사비를 절감한 경우
3. 공사기간을 단축하여 공사비를 절감한 경우
4. 설계의 경제성 등 검토 결과의 제안을 채택하여 공사비를 절감한 경우

② 발주청은 건설사업관리기술자가 건설사업관리업무 수행기간 중 법에 따른 교육, 「민방위기본법」 또는 「향토예비군 설치법」에 따른 교육을 받는 기간과 「관공서의 공휴일에 관한 규정」에 따른 공휴일(일요일은 제외한다)에 대한 대가를 감액 조정할 수 없다.

제7조(건설사업관리기술자의 배치기준) ① 건설사업관리 업무에 배치하여야 하는 총 건설사업관리기술자수는 별표 1에 의하여 산정하며 시공단계의 기술자수는 기술지원기술자수를 포함한다.

② 발주청은 해당 공사가 다음 각 호의 어느 하나에 해당되는 경우에는 「건설기술 진흥법 시행규칙」 제35조에 따른 건설사업관리기술자 배치계획의 기술자수를 조정·배치하여야 한다.

1. 해당 공사내용 및 공사진척상황, 연도별 공사비 집행규모 등 현장실정에 따라 기술자 배치계획의 조정이 필요하다고 인정되는 경우와 동절기, 공사휴지기간 등 공사가 정상적으로 진행되지 못한다고 인정되는 경우. 이 경우 상주기술자는 최소 1명 이상을 배치하여야 한다.
 2. 발주청은 공사예정가격의 70% 미만으로 낙찰된 공사의 경우, 부실공사 방지를 위해 다음 각 목에 따라 시공단계의 건설사업관리기술자수를 추가 배치하여야 하며, 추가 배치되는 기술자 중 1인은 발주청이 정하는 특정분야의 자격 및 경력을 갖춘 자로 배치하여야 한다.
- 가. 낙찰률이 65%이상 70%미만 : 20% 추가

나. 낙찰률이 60%초과 65%미만 : 30% 추가

다. 낙찰률이 55%초과 60%미만 : 40% 추가

라. 낙찰률이 55%이하 : 50% 추가

③ 발주청은 통합 건설사업관리를 시행하는 건설공사 중 1개 공사의 총공사비가 300억원 이상인 경우에는 해당 건설사업관리에 대하여 책임건설사업관리기술자 외의 기술자 중 1명을 특급기술자로 배치하여야 한다.

④ 발주청은 다음 각 호에 해당하는 공사로서 필요하다고 인정되는 경우에는 총 건설사업관리기술자수 내에서 특수한 자격 또는 기술을 가진 사람(건설기술자가 아닌 사람으로서 발주청이 사전에 승인한 사람을 포함한다)을 배치할 수 있다.

1. 신기술·특수공법이 포함된 공사

2. 터널·강교 등 주요시설물 및 특수분야에 대하여 특수한 자격 또는 기술을 가진 사람을 건설사업관리 업무에 참여하게 할 필요가 있는 공사

제8조(직접인건비) ① 직접인건비는 해당 건설사업관리 업무에 종사하는 기술자의 급료에 제수당, 상여금, 퇴직적립금, 산재보험금 등을 포함한 것으로 제7조에 따른 총 건설사업관리기술자수에 건설사업관리기술자의 노임가격(일임금액)을 곱하여 산출한다. 다만, 1개월 건설사업관리일수가 22일을 초과하는 경우에는 「근로기준법」에 따른다.

② 건설사업관리기술자의 노임가격은 법 제69조에 따른 건설기술용역업자단체가 통계법에 의하여 조사·공표한 노임가격을 적용한다. 다만, 제7조제4항에 따라 특수한 자격 또는 기술을 가진 사람을 배치하는 경우에는 해당 자격자 또는 기술자에 대하여 다른 법령 등에서 정한 노임가격을 적용할 수 있다.

제9조(직접경비) ① 직접경비는 건설사업관리 업무에 필요한 현장주재비, 숙박비, 출장여비, 특수자료비, 제출도서의 인쇄 및 복사비, 시험비 또는 조사비, 현지 차량운행비, 현장 운영경비(직접인건비에 포함되지 아니한 보조요원의 급여와 현장사무실의 운영비를 말한다) 등으로서 그 실제 소요비용으로 한다.

② 제1항에 따른 항목에 포함되지 않은 직접경비 항목이라 할지라도 당해 업무 수행에 필요하다고 인정되는 직접경비는 발주청이 실비로 계상하여야 한다.

제10조(제경비) 제경비는 직접비(직접인건비 및 직접경비를 말한다)에 포함되지 아니하는 비용으로 임원, 서무, 경리직원의 급여, 사무실비(현장사무실을 제외한다), 광열수도비, 사무용 소모품비, 비품비, 기계기구의 수선 및 상각비, 통신운반비, 회의비, 공과금, 영업활동비용 등을 포함한 것으로서, 직접인건비의 110~120%로 한다.

제11조(기술료) 기술료는 법인인 건설기술용역업자가 개발·보유한 기술의 사용 및 기술축적을 위한 대가로 조사연구비, 기술개발비, 기술훈련비 및 이윤 등을 포함한 것으로서, 직접인건비에 제경비를 합한 금액의 20~40%로 한다.

제12조(추가업무비용) 추가업무비용은 발주청이 특별히 요구하는 경우에 소요되는 비용으로서, 다음 각 호의 비용에 대하여 실비로 별도 계상하여야 한다. 다만, 제4호의 비용은 일급방식으로 지급할 수 있다.

1. 특허, 노하우 등의 사용료
2. 모형제작비, 현장계측비
3. 해외 및 원격지 출장여비 및 경비
4. 설계자, 전문기술자에 의한 자문비 또는 위탁비용
5. 사업정보관리시스템 개발비
6. 그 밖에 계약특수조건, 과업지시서 등에서 정한 추가업무비용

제13조(재검토기한) 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실 여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야 하는 기한은 2017년 5월 22일까지로 한다.

부 칙< 2014. 5. 23. >

제1조(시행일) 이 기준은 고시한 날부터 시행한다.

제2조(적용례) 이 기준은 시행일 이후에 최초로 입찰공고하는 건설사업관리용역부터 적용한다.

제3조(경과조치) 이 기준 시행일 이전에 종전의 「건설기술관리법」에 따른 한국건설감리협회가 공표한 감리원의 노임가격은 개정규정에 따른 건설사업관리기술자의 노임가격으로 본다.

제4조(기존 고시의 폐지) 이 기준 시행 이전의 “건설공사 감리대가기준(국토교통부고시 제2013-71호)” 및 “설계감리 대가기준(국토해양부고시 제2012-444호)”은 폐지한다.

[별표 1]

건설사업관리기술자 배치기준

1. 건설사업관리기술자수 산정방법

가. 전체 건설사업관리기술자수의 산정은 다음에 의하여 산출하는 것을 원칙으로 한다.

- 1) 전체 투입인원수는 공통, 설계전 단계, 기본설계단계, 실시설계단계, 구매조달단계, 시공 단계, 시공후 단계 중 해당 건설사업관리용역의 업무범위에 해당하는 단계의 업무별 투입인원수를 산정하여 합산한다.
- 2) 각 업무별 투입인원수는 제2호에 제시된 분야별 투입인원수 산정기준을 활용하여 산정 하며, 투입인원수는 고급기술자를 기준으로 한다.
- 3) 산정방법은 각 업무별로 기준인원수에 적용수량과 보정계수, 공사난이도를 곱하여 산정 하며, 각 업무별 투입인원수는 소수점 둘째자리에서 반올림한다.
- 4) 적용수량 단위 중 1개월의 기간은 22일을 기준으로 한다.
- 5) 보정계수 및 공사난이도는 제2호에 제시된 기준에 따라 각 업무별로 해당되는 항목을 적용하며, 공사의 특성에 따라 필요한 경우 적용 여부를 조정하되, 보정계수는 최대 3 개까지 적용할 수 있다.
- 6) 단계별 업무는 제2호에 제시된 업무를 기본으로 하되, 공사의 특성 및 발주청 여건에 따라 업무를 추가하거나 제외하고 산정할 수 있다.

나. 발주청은 2이상의 공종이 복합된 공사로서 공종별로 건설사업관리기술자를 구분하여 배 치할 필요가 있다고 인정하는 경우에는 기술자수를 공종별로 구분·산정할 수 있다.

다. 제2호의 기준에 따라 산정된 시공단계의 투입인원수는 감독 권한대행 등 건설사업관리를 시행하는 경우를 기준으로 한 것이며, 감독 권한대행 등 건설사업관리가 아닌 경우에는 시공단계의 투입인원수에서 20%를 감하여 산정한다.

라. 공사난이도 산정시 건설사업관리기간 보정을 위한 시공단계의 평균건설사업관리기간은 공사비에 따라 다음과 같이 적용한다.

공사비(억원)	50 이하	70	100	150	200	300	400	500	700	1,000 이상
평균건설사업 관리기간 (개월)	17	24	28	30	37	38	38	39	45	54

마. 발주청은 통합 건설사업관리를 시행하고자 하는 경우에는 제1호의 규정에 의하여 각 공사별로 산정한 기술자수를 합한 총 건설사업관리기술자수와 단일 공사로 보고 산정한 총 건설사업관리기술자수 사이에서 해당 건설공사의 특성, 공사현장 간의 거리 등을 감안하여 산정한다.

바. 기술지원기술자(시공단계에 한정한다)수는 산출된 시공단계 건설사업관리기술자수에 일정 비율(단순한 공종 10%, 보통의 공종 15%, 복잡한 공종 20%)을 곱하여 산정하는 것을 원칙으로 한다.

사. 단순한 공종, 보통의 공종 및 복잡한 공종은 다음과 같이 구분한다.

1) 토목공사

구분	단순한 공종	보통의 공종	복잡한 공종
해 당 공 종	- 구조물이 없는 일반 부지 조성 - 하천제방, 호안, 하도 - 도로(국도, 지방도, 고속 도로를 제외) - 상·하수관거 - 우수구거 - 포장보수 - 준설 및 매립 - 보통 조경	- 장대교량(200m이상)이나 터널이 없는 도로(도시 가로, 국도, 지방도 또는 고속도로), 철도, 지하철 - 600mm이상 하수관거 - 400mm이상 상수관거 - 단순구조의 방파제, 접안 시설 - 하수도 및 수로터널 - 공동구, 교량 등 구조물이 있는 부지조성 - 공항활주로 - 하천수문 및 통문 - 대형 조경구조물 - 기타 단순한 공종, 복잡한 공종에 해당하지 아니한 시설	- 비대칭으로 구조가 복잡한 교량 - 장대교량이나 터널이 있는 도로, 철도, 지하철 - 대구경 터널공사, 입체교차로 - 하구언, 갑문, 댐 - 정수장, 하수 및 오·폐수처리장 - 배수 및 양수펌프장 - 복잡한 구조의 방파제, 접안시설 - 대형구조물 기초공사 - 대형구조물 개축 - 수중 구조물

2. 건설사업관리기술자수 산정기준

가. 토목선형(도로, 철도, 하천)분야

1) 투입인원수 산정기준

업무분류체계			적용 수량 단위	기준인원수 (인·일)	보정계수			난 이 도
단계	기본업무				a	b	c	
공통 업무	과업 착수준비		식	7.0				
	건설사업관리 업무수행계획서 작성		식	20.5				
	건설사업관리 절차서 작성·운영		식	27.3				
	작업분류체계 및 사업번호체계 관리/사업정보축적·관리		식	22.3				
	사업정보관리시스템의운영		운영 일수	0.3	○			○
	클레임 사전분석		식	31.0				
	최종 건설사업관리 보고	1)시공전 단계	식	27.3				
2)시공이후 단계		54.6						
설계전 단계	건설기술용역업체 선정		식	43.7				
	사업타당성조사보고서의 적정성 검토		식	21.6			○	○
	기본계획보고서의 적정성 검토		식	21.3			○	○
	발주방식(사업수행방식) 결정 지원		식	31.0				
	관리기준공정계획수립		식	18.0				○
	총사업비 집행계획수립지원		식	11.4				
기본 설계 단계	기본설계 설계자 선정업무 지원		식	17.1				
	기본설계 조정 및 연계성 검토		용역 개월	3.2	○	○	○	○
	기본설계단계의 예산검증 및 조정업무		식	22.5	○	○	○	○
	기본설계의 경제성(VE) 검토		식	90.6				○
	기본설계용역성과검토		용역 개월	5.7	○	○	○	○
	기본설계 용역 기성 및 준공검사관리		회	3.7				
	각종 인허가 및 관계기관협의 지원		식	6.8		○	○	
	설계자문회의 운영 및 관리		회	2.5				
실시 설계 단계	실시설계 설계자 선정업무 지원		식	13.9				
	실시설계 조정 및 연계성 검토		용역 개월	5.9	○	○	○	○
	실시설계단계의 예산검증 및 조정업무		식	23.3	○	○	○	○
	실시설계의 경제성(VE) 검토		식	123.3				○
	실시설계용역성과검토		용역 개월	10.5	○	○	○	○
	실시설계 용역 기성 및 준공검사관리		회	8.1				

업무분류체계		적용 수량 단위	기준인원수 (인·일)	보정계수			난 이 도
단계	기본업무			a	b	c	
	지급자재 조달 및 관리계획 수립	식	10.2				
	각종 인허가 및 관계기관협의 지원	식	8.3		○	○	
	설계자문회의 운영 및 관리	회	6.4				
	시공사 선정계획수립	식	16.9				
구매 조달 단계	입찰업무지원	식	37.7				
	계약업무지원	식	27.5				
	지급자재 조달지원	공사 개월	0.6				
시공 단계	공사착수	식	107.7				
	시공성과확인 및 적정성 검토	공사 일수	2.2	○	○		○
	사용자재의 적정성 검토	공사 개월	1.8				○
	품질시험 및 성과검토	공사 개월	11.0		○		○
	시공계획검토	공사 개월	6.4	○	○		○
	기술검토 및 교육	공사 개월	5.0		○		○
	공정 관리	공사 개월	8.2				○
	안전 관리	공사 개월	10.5		○	○	○
	환경 관리	공사 개월	2.6				○
	설계변경 관리	공사 개월	13.4				○
	기성검사	회	5.2				
	준공검사	식	6.0				
	계약자간 시공인터페이스 조정	공사 개월	1.5				
	하도급타당성검토	공사 년수	6.9				○
	시공단계의 예산검증 및 지원	회	4.6				
	일반행정업무	용역 일수	0.8				○
시공후 단계	종합시운전계획의 검토 및 시운전 확인	1)도로, 하천	식	23.3			
		2)철도		46.6	○	○	
	시설물 유지관리지침서 검토	식	25.9				
	시설물유지관리 업체 선정	식	20.8				
	시설물 인수·인계 계획 검토 및 관련업무 지원	식	27.4				

2) 보정계수

분야	항목	보정계수 값
도로	a. 도로등급	①일반국도 : 1.0 ②고속국도 : 1.1 ③지방도이하 : 0.8 (설계속도에 따라 타등급의 계수 준용가능)
	b. 공사성격	①신설 : 1.0 ②확장 : 1.1
	c. 지역특성	①일반부 : 1.0 ②도시부 : 1.1
철도 노반	a. 철도유형	①고속철도, 도시철도(지하), 경전철(지하) : 1.3 ②일반철도(복선), 도시 철도(지상), 경전철(지상) : 1.0 ③일반철도(단선) : 0.8
	b. 공사성격	①신설 : 1.0 ②개량 : 1.2
	c. 지역특성	①일반부 : 1.0 ②도시부 : 1.3
철도 궤도	a. 철도유형	①고속철도, 도시철도(지하), 경전철(지하) : 1.3 ②일반철도(복선), 도시 철도(지상), 경전철(지상) : 1.0 ③일반철도(단선) : 0.8
	b. 공사성격	①신설 : 1.0 ②개량 : 1.2 ③개량(운행선차단) : 1.3
	c. 지역특성	①일반부 : 1.0 ②도시부 : 1.3
하천	a. 하천등급	①국가하천 : 1.0 ②지방하천(소하천포함) : 1.1
	b. 사업유형	①하천개수사업 : 1.0 ②생태하천사업 : 1.1
	c. 지역특성	①일반부 : 1.0 ②도시부 : 1.2

※ 여러 유형, 성격, 특성 등이 혼재된 경우 해당구간의 연장을 기준으로 가중평균한 값 적용

3) 공사난이도

구분	산식
시공 단계 (총공사 비 2,000억 원이하)	도로 · 공사난이도=0.011*총공사비*(1-0.0025*총공사비)+건설사업관리기간보정계수 +(0.1*구조물비중)+0.2 (※ 구조물비중 = 구조물공사비/총공사비)
	철도 (노반) · 공사난이도=0.011*총공사비*(1-0.0025*총공사비)+건설사업관리기간보정계수 +(0.2*구조물비중)+0.2 (※ 구조물비중 = 구조물공사비/총공사비)
	철도 (궤도) · 공사난이도=0.011*총공사비*(1-0.0025*총공사비)+건설사업관리기간보정계수 +(0.4*콘크리트궤도비중)+0.2 (※ 콘크리트궤도비중 = 콘크리트궤도연장/총궤도연장)
	하천 · 공사난이도=0.011*총공사비*(1-0.0025*총공사비)+건설사업관리기간보정계수 +(0.1*구조물비중)+0.2 (※ 구조물비중 = 구조물공사비/총공사비)
시공전 단계 (총공사비 2,000억원 이하)	· 공사난이도 = 0.015*총공사비*(1-0.0011*총공사비)
총공사비 2,000억원 초과	· 공사난이도 = 총공사비 2,000억원 시 공사난이도+{(총공사비-200)/250}
비고	· 공사비는 10억원 단위로 하며, 전기·통신·소방 공사비는 제외 · 건설사업관리기간보정계수 = {(평균건설사업관리기간-해당공사 건설사업관리기 간)/평균건설사업관리기간}×0.1 ※ 건설사업관리기간 보정계수의 평균건설사업관리기간은 별표 1 제1호라목 에서 직선보간법으로 도출

건설사업관리 업무지침서

[국토교통부고시 제2014-304호, 2014.12.22, 일부개정]

제1장 일반사항

제1조(목적) 이 지침은 「건설기술 진흥법 시행령」 제59조제5항에 따라 발주청, 시공사, 설계자, 건설사업관리용역업자 및 건설사업관리기술자가 건설사업관리와 관련된 업무를 효율적으로 수행하게 하기 위하여 업무수행의 방법 및 절차 등 필요한 세부기준을 정하는 데 있다.

제2조(적용범위) ① 이 지침은 건설사업관리를 하는 건설공사에서 발주청·시공사·설계자·건설사업관리용역업자 및 건설사업관리기술자가 건설사업관리와 관련된 업무를 효율적으로 수행하게 하기 위하여 적용한다. 발주청, 시공사, 설계자, 건설사업관리용역업자 등의 공사관계자는 이 지침을 숙지하고 충실히 이행하여야 한다.

② 이 지침은 건설사업관리 용역 및 공사계약 문서를 작성할 때 계약문서에 포함하여야 한다.

제3조(적용방법) ① 이 지침은 「건설기술 진흥법 시행령」 제59조제1항제1호 각 목의 건설사업관리 업무범위 중 계약으로 정한 업무범위에 해당하는 단계의 업무내용을 선택하여 적용한다.

② 시공단계의 건설사업관리 업무수행 시 「건설기술 진흥법」 제39조제2항에 따라 발주청의 감독 권한대행 업무를 포함하는 경우에는 제8장을 적용하며, 감독 권한대행 업무를 포함하지 않는 경우에는 제7장을 적용한다.

제4조(정의) 이 지침에서 사용하는 용어의 뜻은 다음 각 호와 같다.

1. “건설사업관리”란 「건설기술 진흥법」(이하 “법”이라 한다) 제39조에 따른 건설공사의 건설사업관리로서, 「건설기술 진흥법 시행령」(이하 “령”이라 한다) 제59조에 따른 업무를 수행하는 것을 말한다.
2. “감독 권한대행 등 건설사업관리”란 법 제39조제2항 따라 건설사업관리용역업자가 시공단계의 건설사업관리와 발주청의 감독권한을 대행하는 것을 말하며, 해당 공사계약문서의 내용대로 시공되는지의 여부를 확인하고 시공단계의 발주청 감독 권한대행 업무를 포함하여 건설사업관리 업무를 수행하는 것을 말한다.
3. “건설사업관리용역업자”란 건설사업관리를 업으로 하고자 법 제26조에 따라 건설공사에 대한 특별시장·광역시장·특별자치시장·도지사 또는 특별자치도지사에게 건설기술용역업자로 등록한 자를 말한다.

4. “시공자”란 「건설산업기본법」 제2조제5호에 따른 건설업자 및 「주택법」 제9조에 따라 주택건설사업에 등록한 자로서 공사를 도급받은 건설업자(하도급업자를 포함한다. 이하 같다)를 말한다.
5. “설계자”란 법 제26조 및 「건축사법」 제23조에 따라 설계업무를 하기 위하여 건설기술 용역업자 또는 건축사사무소 개설 신고를 한 자로 설계를 도급 받은 자(하도급업자를 포함한다. 이하 같다)를 말한다.
6. “건설사업관리기술자”란 법 제26조에 따른 건설사업관리용역업자에 소속되어 건설사업관리 업무를 수행하는 자를 말한다.
7. “책임건설사업관리기술자”란 발주청과 체결된 건설사업관리 용역계약에 의하여 건설사업관리용역업자를 대표하며 해당공사의 현장에 상주하면서 해당공사의 건설사업관리업무를 총괄하는 자를 말한다.
8. “분야별 건설사업관리기술자”란 소관 분야별로 책임건설사업관리기술자를 보좌하여 건설사업관리 업무를 수행하는 자로서, 담당 건설사업관리업무에 대하여 책임건설사업관리기술자와 연대하여 책임지는 자를 말한다.
9. “상주 건설사업관리기술자”란 영 제60조에 따라 현장에 상주하면서 건설사업관리업무를 수행하는 자를 말한다.(이하 “상주기술자”라 한다)
10. “기술지원 건설사업관리기술자”란 영 제60조에 따라 건설사업관리용역업자에 소속되어 현장에 상주하지 않으며 발주청 및 책임건설사업관리기술자의 요청에 따라 업무를 지원하는 자를 말한다.(이하 “기술지원기술자”라 한다)
11. “공사감독관”이란 공사계약일반조건 제16조의 업무를 수행하기 위하여 발주청이 임명한 기술직원 또는 그의 대리인으로 해당 공사 전반에 관한 감독업무를 수행하고 건설사업관리업무를 총괄하는 사람을 말한다.
12. “공사관리관”이란 감독 권한대행 등 건설사업관리를 시행하는 건설공사에 대하여 영 제56조제1항제1호부터 제4호까지의 업무를 수행하는 발주청의 소속 직원을 말한다.
13. “통합건설사업관리”란 「건설기술 진흥법 시행규칙」(이하 “규칙”이라 한다) 제33조에서 정하는 바에 따라 유사한 공종의 건설공사로서 2개소 이상의 공사현장이 인접(공사현장간의 직선거리가 20km 이내)해 있을 경우 그 인접한 공사를 통합하여 건설사업관리함을 말한다.
14. “설계서”란 공사시방서, 설계도면 및 현장설명서를 말한다. 다만, 공사 추정가격이 1억원 이상인 공사에 있어서는 공종별 목적물 물량이 표시된 내역서를 포함한다.
15. “공사계약문서”란 계약서, 설계서, 공사입찰유의서, 공사계약일반조건, 공사계약특수조건 및 산출내역서로 구성되며 상호보완의 효력을 가진다.

16. “건설사업관리용역 계약문서”란 계약서, 기술용역입찰유의서, 기술용역계약일반조건, 건설사업관리용역계약특수조건, 과업수행계획서 및 건설사업관리비 산출내역서로 구성되며 상호보완의 효력을 가진다.
17. “건설사업관리기간”이란 건설사업관리용역계약서에 표기된 계약기간을 말한다. 시공사 또는 발주청의 사유로 인해 공사기간이 연장된 경우의 건설사업관리기간은 연장된 공사기간을 포함한 건설사업관리용역 변경계약서에 표기된 기간을 말한다.
18. “검토”란 시공자가 수행하는 중요사항과 해당 건설공사와 관련한 발주청의 요구사항에 대해 시공사 제출서류, 현장실정 등을 건설사업관리기술자가 숙지하고, 건설사업관리기술자의 경험과 기술을 바탕으로 하여 타당성 여부를 파악하는 것을 말한다. 건설사업관리기술자는 필요한 경우 검토의견을 발주청 또는 시공사에게 제출하여야 한다.
19. “확인”이란 시공자가 공사를 공사계약문서 대로 실시하고 있는지의 여부 또는 지시·조정·승인·검사 이후 실행한 결과에 대하여 발주청 또는 건설사업관리기술자가 원래의 의도와 규정대로 시행되었는지를 확인하는 것을 말한다.
20. “검토·확인”이란 공사의 품질을 확보하기 위해 기술적인 검토뿐만 아니라, 그 실행결과를 확인하는 일련의 과정을 말하며 검토·확인자는 자신의 검토·확인 사항에 대해 책임을 진다.
21. “지시”란 발주청이 건설사업관리기술자에게 또는 건설사업관리기술자가 시공사에게 소관 업무에 관한 방침, 기준, 계획 등을 알려주고 실시하게 하는 것을 말한다. 단, 지시사항은 계약문서에 나타난 지시 및 이행사항에 국한하는 것을 원칙으로 하며, 구두 또는 서면으로 내릴 수 있으나 지시내용과 그 결과는 반드시 확인하여 문서로 기록·비치하여야 한다.
22. “요구”란 계약당사자들이 계약조건에 나타난 자신의 업무에 충실하고 정당한 계약수행을 위해 해당 건설공사와 관련하여 상대방에게 검토, 조사, 지원, 승인, 협조 등의 적합한 조치를 취하도록 의사를 밝히는 것으로, 요구사항을 접수한 자는 반드시 이에 대한 적절한 답변을 하여야 하며 이 경우 의사표시는 원칙적으로 서면으로 한다.
23. “승인”이란 발주청 또는 건설사업관리기술자가 이 지침에 나타난 승인사항에 대해 건설사업관리기술자 또는 시공자의 요구에 따라 그 내용을 서면으로 동의하는 것을 말하며, 승인 없이는 다음 단계의 업무를 수행할 수 없다.
24. “조정”이란 설계, 시공 또는 건설사업관리업무가 원활하게 이루어지도록 하기 위해서 설계자, 시공사, 건설사업관리기술자, 발주청이 사전 충분한 검토와 협의를 통해 관련자 모두가 동의하는 조치가 이루어지도록 하는 것을 말한다. 조정 결과가 기존의 계약내용과 차이가 있을 시에는 계약변경 사항의 근거가 된다.
25. “실정보고”란 공사 시행과정에서 현지여건 변경 등으로 인해 설계변경이 필요한 사항에 대하여 시공자의 의견을 포함하여 건설사업관리기술자가 서면으로 검토의견 등을 발주청에 설계변경 전에 보고하고 발주청으로부터 승인 등 필요한 조치를 받는 행위를 말한다.
26. “검사”란 공사계약문서에 나타난 시공단계와 재료에 대한 완성품 및 품질을 확보하기 위해 시공자의 확인검사에 근거하여 건설사업관리기술자가 완성품, 품질, 규격, 수량 등의 적정성을 확인하는 것을 말한다. 이 경우 시공자가 시행한 시공결과 중 대표가 되는 부분을 추출하여 검사를 실시할 수 있으며, 합격판정은 건설사업관리기술자가 한다.

27. “확인측량”이란 설계자 또는 시공자가 실시한 측량에 대하여 적정성 여부를 확인 할 목적으로 발주청 또는 건설사업관리기술자와 시공자 등이 합동으로 실시하는 측량을 말한다.
28. “주요자재”란 지급(관급)자재와 철근, 철골, 레미콘, 아스콘, 강관과일 등 사급자재로 설계된 중요 자재를 말한다.

제5조(발주청, 건설사업관리기술자, 시공자, 설계자의 기본임무) ① 발주청은 다음 각 호의 기본임무를 수행하여야 한다.

1. 발주청은 건설공사의 계획·설계·발주·건설사업관리·시공·사후평가 전반을 총괄하고, 건설사업관리, 설계 및 시공계약 이행에 필요한 다음 각 호의 사항을 지원, 협력하여야 하며 건설사업관리용역계약에 규정된 바에 따라 건설사업관리가 성실히 수행되고 있는지에 대한 지도·점검을 실시하여야 한다.

가. 건설사업관리 및 설계, 시공에 필요한 설계도면, 문서, 참고자료와 건설사업관리용역계약문서에 명기한 자재·장비·비품·설비의 제공

나. 건설공사 시행에 따른 업무연락, 문제점 파악, 민원해결 및 의사결정

다. 건설공사 시행에 필요한 용지 및 지장물 보상과 국가, 지방자치단체, 그 밖에 공공기관과의 협의 및 허가·인가 등에 필요한 사항의 조치 또는 협력

라. 건설사업관리기술자가 건설사업관리계약 이행에 필요한 설계자 및 시공자의 문서, 도면, 자재, 장비, 설비, 직원 등에 대한 자료제출 및 조사의 보장

마. 시공자에게 공사일정 검토 및 조정, 공정·공사비 성과분석 등 건설사업관리용역업자의 업무수행에 적극 협력토록 조치

바. 설계자에게 설계의 경제성 검토(설계 VE), 설계기준 및 시공성 검토 등 건설사업관리용역업자의 업무수행에 적극 협력토록조치

사. 건설사업관리기술자가 보고한 설계변경, 준공기한 연기요청, 그 밖에 현장실정보고 등 방침 요구사항에 대하여 건설사업관리업무 수행에 지장이 없도록 의사를 결정하여 통보

아. 특수공법 등 주요공종에 대해 외부 전문가의 자문 또는 건설사업관리가 필요하다고 인정되는 경우에는 별도 조치

자. 그 밖에 건설사업관리용역업자와 계약으로 정한 사항 등 건설사업관리용역 발주자로서의 감독업무

2. 발주청은 관계법령에서 별도로 정하는 사항 및 제1호에서 정하는 사항 외에는 정당한 사유없이 건설사업관리기술자의 업무에 개입 또는 간섭하거나 건설사업관리기술자의 권한을 침해할 수 없다.

3. 발주청은 특별한 사유가 없으면 설계기간과 착공 전 설계도서 검토 및 준공 후 사후관리 등을 감안하여 건설사업관리에 필요한 적정 기간과 대가를 확보하여야 한다.
 4. 발주청은 영 제45조제1항에 따라 건설사업관리기술자를 관리할 수 있도록 건설사업관리용역 계약내용 및 건설사업관리기술자 배치내용을 다음 각 호의 사유발생 10일 이내에 다음 구분에 따라 건설기술용역 실적관리 수탁기관으로 통보하여야 한다.
 - 가. 건설사업관리용역 계약 및 변경계약시 : 규칙 별지 제27호 서식에 따른 건설사업관리용역계약 및 변경계약 현황 통보
 - 나. 건설사업관리기술자의 배치 및 변경배치(업체선정 당시의 배치계획 및 당초 발주청에 제출한 배치계획과 다른 건설사업관리기술자를 배치하는 경우로서 영 제60조제4항에 의한 교체를 포함한다)시 : 규칙 별지 제28호 서식에 따라 통보(단, 시공단계의 건설사업관리기술자 배치 및 철수 현황은 규칙 별지 제29호 서식에 따라 추가 통보)
 - 다. 건설사업관리용역 완료시 : 건설사업관리용역 완공내용을 규칙 별지 제27호 서식에 따라 통보
- ② 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 기본임무를 수행하여야 한다.
1. 영 제59조 및 규칙 제34조에 따른 건설사업관리기술자의 업무를 성실히 수행하여야 한다.
 2. 용지 및 지장물 보상과 국가, 지방자치단체, 그 밖에 공공기관의 허가·인가 협의 등에 필요한 발주청 업무를 지원하여야 한다.
 3. 관련법령, 설계기준 및 설계도서 작성기준 등에 적합한 내용대로 설계되는지의 여부를 확인 및 설계의 경제성 검토를 실시하고, 시공성 검토 등에 대한 기술지도를 하며, 발주청에 의하여 부여된 업무를 대행하여야 한다.
 4. 설계공정의 진척에 따라 정기적 또는 수시로 설계자로부터 필요한 자료 등을 제출받아 설계용역이 원활히 추진될 수 있도록 하여야 한다.
 5. 해당공사의 특성, 공사의 규모 및 현장조건을 감안하여 현장별로 수립한 검측체크리스트에 따라 관련법령, 설계도서 및 계약서 등의 내용대로 시공되는지 시설물의 각 공종마다 육안검사·측량·입회·승인·시험 등의 방법으로 검측업무를 수행하여야 한다.
 6. 시공자가 검측을 요청할 경우에는 즉시 검측을 수행하고 그 결과를 시공자에게 통보하여야 한다.
 7. 해당공사의 토석물량 및 반출·입 시기 등의 변동사항을 토석정보시스템(<http://www.tocycle.com>)에 즉시 입력·관리하여야 한다.

③ 시공자는 다음 각 호의 기본임무를 수행하여야 한다.

1. “시공자”는 관련법령 및 공사계약문서에서 정하는 바에 따라 현장작업, 시공방법에 대하여 품질과 안전에 대한 전적인 책임을 지고 신의와 성실의 원칙에 입각하여 시공하고, 정해진 기간내에 완성하여야 하며 건설사업관리기술자로부터 재시공, 공사중지명령, 그 밖에 필요한 조치에 대한 지시를 받을 때에는 특별한 사유가 없으면 지시에 따라야 한다.
2. “시공자”는 발주청과의 공사계약문서에서 정하는 바에 따라 건설사업관리기술자의 업무에 적극 협조하여야 한다.

④ 설계자는 다음 각 호의 기본임무를 수행하여야 한다.

1. “설계자”는 관련법령, 설계기준, 설계도서 작성기준 및 용역계약문서에서 정하는 바에 따라 설계업무를 성실하게 수행하여야 하며, 건설사업관리기술자로부터 필요한 조치에 대한 지시를 받을 때에는 특별한 사유가 없으면 지시에 따라야 한다.
2. “설계자”는 발주청과의 용역계약문서에 정하는 바에 따라 건설사업관리기술자의 업무에 적극 협조하여야 한다.

제6조(건설사업관리기술자의 근무수칙) ① 건설사업관리기술자는 건설사업관리업무를 수행함에 있어 발주청과의 계약에 의하여 발주청의 감독업무를 대행한다.

② 건설사업관리업무에 종사하는 자는 업무수행 시 다음 각 호에 따라야 한다.

1. 건설사업관리기술자는 관계법령과 이에 따른 명령 및 공공복리에 어긋나는 어떠한 행위도 하지 않으며 용역계약문서에서 정하는 바에 따라 신의와 성실로서 업무를 수행하여야 하며, 품위를 손상하는 행위를 하여서는 안된다.
2. 건설사업관리기술자는 건설공사의 품질향상을 위하여 기술개발 및 활용·보급에 전력을 다하여야 한다.
3. 건설사업관리기술자는 건설사업관리업무를 수행함에 있어서 해당 설계용역계약문서, 공사계약문서, 건설사업관리과업내용서, 그 밖의 관계규정 등의 내용을 숙지하고 해당 공사의 특수성을 파악한 후 건설사업관리업무를 수행하여야 한다.
4. 건설사업관리기술자는 설계자 및 시공자의 의무와 책임을 면제시킬 수 없으며, 임의로 설계를 변경시키거나, 기일연장 등 설계용역계약조건 및 공사계약조건과 다른 지시나 결정을 하여서는 안된다.
5. 건설사업관리기술자는 문제점이 발생되거나 설계 또는 시공에 관련한 중요한 변경 및 예산과 관련되는 사항에 대하여는 수시로 발주청에 보고하고 지시를 받아 업무를 수행

하여야 한다. 다만, 인명손실이나 시설물의 안전에 위험이 예상되는 사태가 발생할 시에는 먼저 적절한 조치를 취한 후 즉시 발주청에 보고하여야 한다.

6. 건설사업관리용역업자 및 건설사업관리기술자는 해당 용역시행 중은 물론 용역이 종료된 후라도 감사기관의 수감요구 및 문제발생으로 인한 발주청의 출석요구가 있으면 이에 응하여야 하며, 건설사업관리업무 수행과 관련하여 발생한 사고 또는 피해로 피해자가 소송제기시 국가지정 소송업무에 적극 협력하여야 한다.
7. 책임건설사업관리기술자는 배치된 건설사업관리기술자가 업무능력 부족 등으로 해당 용역을 수행하는 것이 부적합하다고 판단되는 경우 소속 건설사업관리용역업자에게 해당 건설사업관리기술자의 교체를 요구하고 이를 발주청에 통보하여야 한다. 이 경우 요청을 받은 소속 건설사업관리용역업자는 해당 건설사업관리기술자에게 사실관계를 확인하고, 특별한 사유가 없으면 요청에 따라야 한다.

③ 상주기술자는 다음 각 호에 따라 현장근무를 하여야 한다.

1. 상주기술자는 공사현장(공사와 관련한 외부 현장점검, 확인 등 포함)에 상주하여야 하며 업무 또는 부득이한 사유로 1일 이상 현장을 이탈하는 경우에는 반드시 건설사업관리업무일지에 기록하고 서면으로 발주청의 승인(긴급시 유선승인)을 받아야 한다.
2. 건설사업관리기술자는 당일 근무위치 및 업무내용 등을 근무상황판(별지 제14호의2 서식)에 기록하여야 한다.
3. 건설사업관리용역업자는 건설사업관리업무에 종사하는 건설사업관리기술자가 건설사업관리업무 수행기간 중 법, 「민방위기본법」 또는 「향토예비군 설치법」에 따른 교육을 받는 경우나 「근로기준법」에 따른 연차 유급휴가로 현장을 이탈하게 되는 경우에는 건설사업관리업무에 지장이 없도록 동일한 현장의 건설사업관리기술자를 직무대행자로 지정하고 업무 인계인수 하는 등의 필요한 조치를 하여야 한다.
4. 상주기술자는 발주청의 요청이 있는 경우에는 초과근무를 하여야 하며, 시공자가 발주청의 승인을 득하여 초과근무를 요청하는 경우에도 초과근무를 하여야 한다. 이 경우 대가 지급은 「국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률」에 의한 계약예규(기술용역계약일반조건)에서 정하는 바에 따른다.
5. 건설사업관리용역업자는 건설사업관리현장이 원활하게 운영될 수 있도록 건설사업관리용역비 중 관련항목 규정에 따라 직접경비를 적정하게 사용하여야 한다.

④ 기술지원기술자는 다음 각 호의 업무를 수행하여야 한다.

1. 규칙 제34조제1항에서 정한 업무

2. 설계변경에 대한 기술검토

3. 정기적(담당분야의 공종이 진행되는 경우 월 1회 시행하고, 분기별 각 1회 발주청과 협의하여 결정한 날에는 발주청의 공사감독관 또는 공사관리관, 시공사 현장대리인과 기술지원기술자 전원이 합동으로 시행. 단, 분기별 합동 시행 시 해당 월의 개별 시행은 생략 가능)으로 현장시공 상태를 종합적으로 점검·확인·평가·기술지도를 하여야 하며, 책임건설사업관리기술자는 그 결과를 건설사업관리용역업자 및 발주청에 보고

4. 공사와 관련하여 발주청이 요구한 기술적사항 등에 대한 검토

5. 그 밖에 책임건설사업관리기술자가 요청한 지원업무 및 기술검토

제7조(건설사업관리기술자 등의 청렴의무) ① 건설사업관리기술자, 공사감독관 및 공사관리관(이하 이 조에서 “건설사업관리기술자 등”이라 한다)은 공정하게 권한을 행사하여야 하며, 품위를 손상하는 행위를 하여서는 아니된다.

② 건설사업관리기술자 등은 직위를 이용하여 부당한 이익을 얻거나 타인이 부당한 이익을 얻도록 이권에 개입·알선·청탁하여서는 아니된다.

③ 건설사업관리기술자 등은 차량·건설기자재·항공기·선박 등 공용물을 정당한 사유없이 사적인 용도로 사용하여 이익을 얻는 행위를 하여서는 아니된다.

④ 건설사업관리기술자 등은 담당업무와 관련하여 업무관련자로부터 일체의 금전·부동산·선물 또는 향응 등의 수수행위를 하여서는 아니된다.

⑤ 건설사업관리기술자가 제1항부터 제4항까지의 청렴의무를 3회 이상 위반한 경우, 발주청은 해당 건설사업관리기술자를 교체하여야 한다.

제8조(발주청의 지도감독 및 업무범위) ① 발주청은 건설사업관리 착수 및 공사 착공 시에 시공자, 설계자 및 건설사업관리기술자 등 공사 관련자 합동회의를 통해 해당 공사의 품질 및 안전관리 등을 위한 각 주체별 주요 업무범위를 정하여야 한다.

② 발주청은 건설사업관리용역 계약문서에 규정된 바에 따라 다음 각 호의 사항에 대하여 건설사업관리기술자를 지도·감독하며 모든 지시는 건설사업관리용역업자 대표자 또는 책임건설사업관리기술자를 통하여 하도록 한다.

1. 건설사업관리기술자의 적정자격 보유 여부 및 상주 이행상태

2. 품위손상 여부 및 근무자세

3. 발주청 지시사항의 이행상태

4. 행정서류 및 비치서류 처리상태

5. 각종 보고서의 처리상태

6. 건설사업관리용역비 중 직접경비의 적정 사용여부 확인

- ③ 발주청은 건설공사 시행에 따른 업무연락 및 문제점의 파악, 용지보상 지원, 민원해결과 관련하여 설계자 및 시공자에게 지시할 수 있으며, 이 경우 책임건설사업관리기술자에게 그 내용을 통보하여야 한다.
- ④ 발주청은 건설사업관리기술자가 공사중지 또는 재시공 명령을 행사하고자 하는 경우, 사전에 이를 승인 받도록 하여 건설사업관리기술자의 권한을 제약하는 일이 발생하지 않도록 하여야 한다.
- ⑤ 발주청은 시공 전에 건설사업관리기술자 및 설계자, 시공자와 합동으로 다음 각 호의 사항에 대하여 유관기관 합동회의를 실시하여 이의 조정 또는 변경 여부를 검토하여 사후에 민원 등이 야기되지 않도록 하여야 한다.
 - 1. 전력 및 통신시설
 - 2. 급·배수시설
 - 3. 도시가스시설
 - 4. 방음벽, 육교, 지하통로, 버스정차장 및 지역편의시설 등
- ⑥ 발주청은 유관기관 관련자 합동회의와 현지 여건조사, 설계도서의 공법검토 등을 통하여 민원발생이 예상되는 사항을 건설사업관리기술자와 함께 사전에 도출하는 등 민원발생의 원인 제거 또는 최소화를 위해 노력하여야 한다.
- ⑦ 발주청은 민원이 발생된 경우에는 민원의 원활한 해결을 위해 건설사업관리기술자 및 시공자와 공동으로 필요한 조치를 취하거나 건설사업관리기술자 및 시공자에게 자료조사 및 관련서류를 작성하게 할 수 있으며, 중요 민원사항은 검토의견서를 첨부하여 발주청에 즉시 보고하도록 하여야 한다.
- ⑧ 발주청은 건설사업관리기술자가 발주청의 지시에 위반된다고 판단되는 업무를 수행할 경우 이에 대하여 해명토록 하거나 시정하도록 서면 지시 할 수 있다.
- ⑨ 발주청은 그가 발주한 공사에 대한 품질·안전 확보 및 발주청의 재산상 손해 방지 등을 위하여, 관내 공사현장간 교차 또는 합동으로 점검할 수 있는 검측단을 구성·운영할 수 있다. 이 경우 발주청은 대상 구조물 및 공종에 대한 범위와 검측단 구성·운영 방안을 마련하여 시행하여야 한다.
- ⑩ 발주청은 공사특성 및 업무량 등을 종합적으로 판단하여 감독 권한대행 등 건설사업관리용역 관리업무에 지장이 없는 범위에서 기술자격 또는 유사경력을 갖춘 소속 직원을 공사관리관으로 임명하여야 하며, 정·부책임자 또는 각 전문분야별로 다수의 공사관리관을 임명할 수 있다.

- ⑪ 공사감독관 및 공사관리관은 공사를 추진함에 있어 다음 각 호의 주요업무를 수행하여야 한다.
1. 보상 담당부서에서 수행하는 통상적인 보상업무 외에 건설사업관리기술자 및 시공자와 협조하여 용지측량, 기공승락, 지장물 이설 확인 등의 용지보상 지원업무수행
 2. 건설사업관리기술자에 대한 지도·점검(근태사항 등)
 3. 건설사업관리기술자가 수행할 수 없는 공사와 관련한 각종 관·민원업무 및 인·허가 업무를 해결하고, 특히 지역성 민원해결을 위한 합동조사, 공청회 개최 등을 추진
 4. 설계변경, 공기연장 등 주요사항 발생시 발주청으로부터 검토·지시가 있을 경우 현지확인 및 검토·보고
 5. 공사관계자 회의 등에 참석, 발주청의 지시사항 전달 및 공사 수행상 문제점 파악·보고
 6. 품질관리 및 안전관리에 관한 지도
 7. 예비준공검사 입회
 8. 기성·준공검사 입회
 9. 준공도서 등의 인수
 10. 하자발생시 현지조사 및 사후조치
- ⑫ 공사감독관 및 공사관리관은 관계법령 및 지침에 따라 건설사업관리기술자가 보고하는 사항에 대해 적정 여부를 검토하여야 하며, 민원 또는 설계변경(공기연장 포함), 예산 등이 수반되는 사항은 사전에 발주청에 보고하여야 한다.
- ⑬ 공사감독관 및 공사관리관은 건설사업관리기술자와 협조하여 적극적으로 민원해결방안을 강구하는 등 원만하고 성실하게 민원을 처리하여야 한다. 다만, 특정공사 실시협약 상 민원처리 책임이 별도로 규정되어 있는 경우 그에 따른다.
- ⑭ 공사감독관 및 공사관리관은 건설공사 현장에 다음 각 호의 사항이 발생하는 때에는 필요한 응급조치를 취한 후 그 내용을 서면으로 발주청에 보고하여야 한다.
1. 천재지변, 기타의 사유로 공사현장에 중대한 사고가 발생하였을 때
 2. 계약자가 정당한 사유 없이 장기간 동안 업무를 수행하지 아니 할 때
 3. 계약자가 업무를 불성실하게 수행하거나 발주청의 정당한 지시를 이행하지 아니 할 때
- ⑮ 공사감독관 및 공사관리관은 건설사업관리기술자 또는 시공자로부터 발주청에 보고 및 승인 요청이 있는 경우에는 특별한 사유가 없는 한 다음 각 호의 정해진 기한 내에 처리될 수 있도록 협조하여야 한다.
1. 실정보고, 설계변경 방침결정 : 요청일로부터 단순한 경우 7일 이내, 그 외의 사항은 14일 이내
 2. 업무조정회의 개최 : 안전상정 요청일로부터 20일 이내
 3. 시설물 인수·인계 : 준공검사 시정 완료일로부터 14일 이내

4. 현장문서 인수·인계 : 용역준공 후 14일 이내

5. 유지관리지침서 인수 : 공사준공 후 14일 이내

- ①⑥ 공사감독관 및 공사관리관은 해당 건설공사와 관련하여 다른 행정기관 및 건설현장에서 각종 회의 등의 참석요구가 있을 경우에는 특별한 사유가 없는 한 참석하여야 한다.
- ①⑦ 공사감독관은 현장에 상주하는 것을 원칙으로 하며, 공사관리관은 비상주를 원칙으로 한다. 다만, 공사의 중요도 및 현장 여건을 판단한 결과 현장에 상주하는 것이 공사추진상 효율적이라 인정되는 경우에는 상주근무를 할 수 있다.
- ①⑧ 공사감독관 및 공사관리관은 교체의 명이 있을 때에는 현장에 비치된 서류·기구·자재 및 그 밖에 공사에 관한 사항, 건설사업관리용역 과업수행 관리와 관련된 서류 및 추진 사항을 후임자에게 인계하여 공사감독 및 용역과업수행 관리에 차질이 없도록 하여야 하며, 그 사항을 발주청에 보고하여야 한다.
- ①⑨ 공사관리관은 공사현장 방문 시 당일 행선지 등을 기록하는 근무상황판을 사무실에 비치·기록하고 행선지를 항상 파악할 수 있도록 하여야 하며, 현장을 방문하여 관계법령 및 제2항 각 호의 사항에 대한 확인·점검을 실시한 경우에는 방문시간, 면담자, 현장실정 등 업무수행 사항을 별지 제51호서식에 따라 3일 이내에 사업부서의 장에게 보고한 후 이를 기록 유지(발주청과 공사현장 간 정보시스템을 운영하는 경우 시스템에 기록 유지)하여야 한다.
- ②⑩ 공사관리관은 기성 및 준공검사 과정에 입회하여 기성 및 준공검사자가 계약서, 시방서, 설계서 등 관계서류에 따라 기성 및 준공검사를 실시하는지 여부를 확인하여야 하며, 입회자는 시공물량 확인 등 정량적인 검사업무에 직접적으로 관여하여서는 아니된다. 다만, 약식 기성의 경우에는 공사관리관의 입회를 생략할 수 있다.
- ②⑪ 공사관리관은 기성 및 준공검사에 입회한 경우에는 기성 및 준공검사조서에 입회자란에 서명 날인하여야 하며, 보고 및 기록 유지사항은 제19항의 규정을 준용한다.

제2장 공통업무

제9조(건설사업관리 과업착수준비 및 업무수행 계획서 작성·운영) ① 건설사업관리기술자는 과업에 착수하기 전 관련 문서들을 작성·제출하여야 하며, 이때 관련 문서로는 착수신고서, 건설사업관리기술자 선임계 및 경력확인서, 건설사업관리비 산출내역서 및 산출근거, 인력투입계획서, 건설사업관리용역 예정공정표, 건설사업관리용역 배치계획서, 보안각서 등을 포함한다.

② 건설사업관리기술자는 건설사업관리 업무를 효율적으로 수행하기 위하여 프로젝트 진행을 전반적으로 통합 관리 가능도록 하는 문서를 작성해야 하며, 프로젝트 개요, 업무정의

(기본업무, 추가업무), 단계별과업수행범위, 역할분담, 단계별주요성과물, 과업 수행 목표 및 달성 전략, 단계별 예상 문제점 및 대책 등 위험요소(Risk)관리방안, 조직구성방안(공동도급 시 업무분장), 인원투입계획, 단계별 사업관리조직 및 역할, 단계별업무수행계획(공통사항, 분야별, 요소기술별, 관리부문별세부계획) 등을 포함하여 해당 문서를 작성·제출한다.

제10조(건설사업관리 절차서 작성·운영) ① 건설사업관리용역업자는 건설사업관리 절차서(단계별, 요소·관리부문별 항목포함)와 주요 개별 절차서를 작성·운영하며, 그 내용으로 수행절차서 구성형식, 문서번호체계, 목적, 적용범위, 업무절차, 관련자료(지침, 규정 등), 업무매트릭스, 단계별 업무내용 및 업무(역할)분담 등에 대해 작성하는 업무를 포함한다.

② 제1항에 의한 건설사업관리절차서는 각 건설공사 시행단계별로 업무 착수 후 각각 60일 이내 발주청에 제출하여야 한다. 다만, 건설공사의 특성을 고려하여 발주청과 건설사업관리용역업자가 협의하여 제출기한을 조정할 수 있다.

제11조(작업분류체계 및 사업번호체계 관리, 사업정보 축적·관리) ① 건설사업관리기술자는 작업분류체계(WBS) 및 사업번호 분류체계(PNS)를 기반으로 정보 공유·교환, 분석·종합, 전산화 운영 등에 일관성을 확보하여야 하며 다음 각 호의 내용을 포함하여야 한다.

1. 현장코드-사업단위코드-대공종-중공종-소공종코드-단위작업코드 순서로 작업분류체계와 사업비분류체계 위계 설정
2. 분류기준과 번호체계설정을 위한 문서분류체계는 발신기관-수신기관-발행연도-일련번호-서신형태 등의 순서로 수립
3. 자료분류 체계는 기록문서·설계도서·기술자료·계약문서-업무분류-업무세분류-일련번호 순서로 구축한다.

② 건설사업관리기술자는 각종 문서, 도면, 기술자료 등 사업정보 축적관리를 위하여 문서관리체계와 자료관리체계를 수립하여야 하며 다음 각 호의 내용을 포함하여야 한다.

1. 문서관리체계수립 단계에서는 분류 기준 작성, 접수, 송부 및 보관을 위한 문서관리체계를 수립하고 세부적으로는 문서분류기준설정(사업번호체계 참고), 문서접수, 문서송부, 보관, 색인, 보안관리 등 문서관리업무를 수행
2. 자료관리체계수립 단계에서는 기술자료, 도면 등 자료관리체계수립, 자료분류기준작성, 관리번호부여, 자료의 색인, 자료의 보관, 자료의 열람·대출, 자료의 이관, 자료의 폐기 등 자료 관리 업무 수행

제12조(건설사업정보관리시스템 운영) 건설사업관리기술자는 운영매뉴얼 및 지침서에 따라 자료입력을 준비하고 자료입력, 공사현황 기록관리, 정보 분석, 정보공유, 사업관리보고서 작성 제출, 시스템보안·수정, 운영자 교육 등 건설공사의 사업정보관리업무를 수행할 수 있다.

제13조(사업단계별 총사업비 및 생애주기비용 관리) 건설사업관리기술자는 계약사항에 따라 건설사업의 각 단계별로 공사비 등을 포함한 총사업비 산정·관리, 생애주기비용 관점에서 분석·관리, 사업 진행단계별 예산 편성·배정·집행 등 업무를 지원할 수 있다.

제14조(클레임 사전분석) ① 건설사업관리기술자는 추후 프로젝트 진행에 있어 영향을 최소화 하기 위해 노력하며, 건설사업 수행과정에서 참여자(건설기술용역업체, 시공자 및 건설참여자 등)로부터 클레임 사전 예방활동, 발주청 대책수립 등 업무를 지원한다.

② 건설사업관리기술자는 클레임 발생 시 추가적인 업무로 수행하며, 그 업무에 대하여는 발주청 및 시공자와 협의하여 수행한다.

제15조(건설사업관리 보고) 건설사업관리기술자는 법 제39조제4항 및 규칙 제36조와 계약내용에 따라 건설사업관리용역 보고서를 작성하여 발주청에 제출하여야 한다.

제3장 설계전 단계 업무

제16조(건설기술용역업체 선정) ① 건설사업관리기술자는 건설기술용역업체 선정을 위한 평가 기준 제시 및 입찰계약절차를 수립하여야 하며, 발주청이 사업계획(안)을 수립하기 위하여 기본구상, 타당성조사 및 기본계획 등을 수행할 각종 용역업체를 선정하기 위한 선정 기준을 마련하고, 입찰계약 절차수립(프로젝트 조건에 따라), 계약조건, 과업지시서 작성 등의 지원업무를 수행한다.

② 건설사업관리기술자는 입찰에 관한 참가자격 사전심사(자격요건, 제출서류의 확인, 입찰 참가자격 사전심사(PQ)평가 등)과 현장설명, 입찰관련 현장설명 및 질의에 관한 답변 등 업무를 지원한다.

제17조(사업 타당성 조사 보고서의 적정성 검토) 건설사업관리기술자는 건설기술용역성과품에 대한 검토·확인 업무를 수행하며 법규정, 기술, 환경, 사회, 재정, 용지, 교통 등 요소의 적정 반영여부와 공사비 등 각종 지출비용에 대한 검토(한도포함), 시기적 차이 및 각종 여건변화 시 검토시점에 맞춘 기술검토의견 제안 등의 업무를 수행한다.

제18조(기본계획 보고서의 적정성 검토) 건설사업관리기술자는 건설사업의 목적에 부합하는 사업 추진이 가능하도록 공사의 목표 및 기본방향, 공사내용 및 기간, 공사비 재원조달계획, 유지관리 계획 등을 검토하는 업무를 수행한다.

제19조(발주방식 결정 지원) ① 건설사업관리기술자는 건설사업의 공사수행 방식 중 기술 공모방식, 대형공사 수행방식, 그 밖에 수행방식 비교안 작성 및 건설사업에 부합된 최적안을

제시하는 업무를 수행한다.

- ② 건설사업관리기술자는 발주방식 적정성 검토 시 해당공사의 공법, 용도, 규모, 시공에 필요한 등록요건, 건설사업 특수성, 관계규정 검토, 예산과 공사내용, 참가자격, 경쟁성, 난이도, 지역 특수성 검토, 발주심의 절차 및 요건에 대한 사전대응지원의 업무를 수행하여 최적의 발주방식이 될 수 있도록 지원하는 업무를 수행한다.

제20조(관리기준 공정계획 수립) 건설사업관리기술자는 관리기준 공정계획 수립 시 총 사업기간, 설계기간, 시공기간, 예산조달, 각종 사업여건을 고려하여 최상위 단계의 공정관리 계획을 수립하는 업무를 수행한다.

제21조(총사업비 집행계획 수립지원) 건설사업관리기술자는 건설사업의 총 사업비 집행계획 수립지원 및 연도별 자금계획을 고려한 종합예산계획서 작성과 종합예산계획서 작성을 위한 각종 시설물별 개략공사비, 등급별, 조건별 대안비교 및 최적안 제안, 예산준수를 위한 방안 및 예산초과 시 대응방안 등에 대한 검토·지원하는 업무를 수행한다.

제4장 기본설계 단계 업무

제22조(기본설계 설계자 선정업무 지원) ① 건설사업관리기술자는 기본설계 단계의 설계자 선정을 위한 설계자 선정 기준, 유사 건설사업 경험 및 기술력·창의력 평가, 공종별 입찰 추진 방안 및 계약절차 수립 업무를 지원한다.

- ② 건설사업관리기술자는 입찰관련 서류를 검토·분석하여 발주청에 보고하고 입찰서류 준비 및 방식, 확정의 업무를 지원한다.

제23조(기본설계 조정 및 연계성 검토) 건설사업관리기술자는 해당 설계 용역과 관련된 설계의 경제성 등을 검토하고, 설계용역 성과검토업무가 유기적으로 연계될 수 있도록 기술적인 연계성 검토 및 조정업무를 수행하여야 하며, 각종 회의 등을 통해 분야별 설계자간의 업무협의를 또는 의견조정 등이 원활하게 이루어질 수 있도록 지원하여야 한다. 이를 위한 구체적인 수행업무는 다음 각 호와 같다.

1. 설계 등 용역의 수행에 있어 단독 설계자가 아닌 다수의 설계자로 구성된 협업(공동도급)형태의 용역이 수행되는 경우 이들 간의 조직적 및 기술적 상호관계 명확화
2. 설계조직 간의 조직적 및 기술적 연계성을 확립하고, 필요한 설계정보가 문서화되고 정기적으로 검토되기 위해서 필요한 경우 정기적인 검토회의를 개최해야 하고, 설계조직 간의 체계도를 작성 및 관리

3. 해당 건설공사와 관련된 각종 설계업무가 유기적으로 연계될 수 있도록 조정하는 업무들로써 기본설계 업무 협조 및 조정, 기본설계 업무의 연계성 검토, 공종 간 간섭사항 검토 등의 업무를 수행

제24조(기본설계단계의 예산검증 및 조정업무) 건설사업관리기술자는 기본설계 단계의 공사비 분석 및 견적 기준 제시를 위하여 개략공사비 검토 및 계획비용과의 비교 검토한다.

제25조(기본설계 경제성 검토) 건설사업관리기술자는 준비단계, 분석단계, 실행단계 각 단계에서의 경제성 검토 실시 및 시설물의 구조형식, 생애주기비용(Life Cycle Cost)을 고려한 자재 및 설비의 결정 등의 업무를 수행한다. 건설사업관리기술자가 수행해야 할 설계의 경제성 등 검토업무는 다음 각 호와 같다.

1. 설계단계 건설사업관리 대상공사의 설계자료 수집
2. 설계의 경제성 등 검토를 위한 사전검토자료 준비
3. 설계의 경제성 등 검토 추진계획 및 검토조직의 구성
4. 설계 계획안의 적정성 검토
5. 각종 구조물의 형식선정의 적합성 검토
6. 적용공법 및 사용재료의 적합성 검토
7. 신공법, 특수공법 적용성 검토 및 대안 제시
8. 공사기간 및 공사비(생애주기비용)의 적정성 검토
9. 설계의 경제성 등 검토 결과보고서의 작성

제26조(기본설계용역 성과검토) ① 건설사업관리기술자는 기본설계를 검토하여 조정, 수정, 보완이 필요한 사항을 발주청에 보고하고 건설사업의 개요, 목적, 타당성 조사결과 검토, 사업성 검토, 공법 적합성 검토, 주요자재 및 부위별 마감재 적합성 검토 등의 업무를 수행한다. 건설사업관리기술자가 수행해야 할 설계용역 성과검토업무는 다음 각 호와 같다.

1. 주요 설계용역 업무에 대한 기술자문
 2. 구조물별 구조계산의 적정여부 검토
 3. 구조계산 결과 설계도면 반영의 적정성 검토
 4. 시공성 및 유지관리의 용이성 검토
 5. 설계도서의 누락, 오류, 불명확한 부분에 대한 추가 및 정정 지시·확인
 6. 도면작성의 적정성 검토
- ② 건설사업관리기술자는 설계기준 및 용역성과 검토와 지질·환경영향조사 사용자의 요구사항 반영, 관련법규 검토, 주요구조물 및 시설물의 기능, 설계심의자문 사전검토자료 작성 등의 업무를 수행한다. 건설사업관리기술자가 수행해야 할 설계용역 성과검토업무는 다음 각 호와 같다.

1. 사업기획 및 타당성조사 등 전 단계 용역 수행 내용의 검토
 2. 현장조사(측량, 현지여건, 지반상태, 재료 등) 내용의 타당성 및 조사결과에 대한 설계적용의 적정성 검토
 3. 관련계획 및 계산기준(시방서, 지침, 법규 등) 적용의 적합성 검토
 4. 각종 위원회 심의결과 및 관계기관 협의내용에 대한 반영여부 검토
 5. 전산용 프로그램을 관련법에 따라 도입, 등록 절차를 이행하고 사용하는지와 사용프로그램의 검증 후 사용여부 검토
 6. 설계참여기술자의 실제 참여 여부 확인
 7. 적정 설계조직과 인력 운영 여부 확인
 8. 설계 공정의 검토
 9. 시방서(일반 및 특별시방서) 작성의 적정성 검토
 10. 설계단계 건설사업관리 결과보고서의 작성
- ③ 건설사업관리기술자는 설계자가 도급받은 기본설계용역을 법 제35조제4항 및 규칙 제31조에 따라 하도급을 하고자 발주청에 승인을 요청하는 사항에 대해서는 「건설기술용역 하도급 관리지침」(국토교통부고시)에 따른 하도급 적정성 여부 등을 검토하여 그 의견을 발주청에게 제출하여야 하며, 하도급 계약, 하도급 대금 지급, 하도급 실적 통보 등에 대하여 설계자가 「건설기술용역 하도급 관리지침」에 따라 이행하도록 지도·확인하여야 한다.

제27조(기본설계 용역 기성 및 준공검사관리) ① 건설사업관리기술자는 기본설계 용역의 진행 상황 및 기성 등을 검토·확인을 실시하여야 하며, 지연된 공정에 대한 설계자의 만회대책 검토 및 조정, 설계 진척에 따른 기성 적합여부 확인 등의 업무를 수행한다.

② 건설사업관리기술자는 기본설계 완료검사 확인을 위하여 기본설계의 설계기준 및 용역성과품에 대한 적정성 검토 및 확인의 업무를 수행한다.

제28조(각종 인허가 및 관계기관협의 지원) 설계단계 건설사업관리기술자는 각종 인허가 목록 작성 및 인허가 처리 업무를 지원한다.

제29조(기본설계단계의 기술자문회의 운영 및 관리 지원) ① 건설사업관리기술자는 다음 각 호와 같이 발주청의 기술자문회의 운영 및 관리업무를 지원하여야 한다.

1. 건설사업관리 조직과 별도로 특수 전문분야에 대하여는 필요시 기본설계단계에서 각 분야별 전문가로 구성된 기술자문위원회 운영을 지원하며, 발주청과 건설사업관리기술자가 협의하여 자문위원을 선정하고 필요시 발주청의 요청 및 승인에 따라 조정 가능

2. 발주청은 건설사업관리기술자를 경유하지 않고 직접 기술자문위원회와 필요한 자료 또는 자문을 교환할 수 있음
 3. 세부운영계획을 수립하고 동 내용을 업무수행계획서에 포함하여 제출하여야 함
- ② 설계심의 절차 및 내용에는 다음 각 호의 내용이 포함되어야 한다.
1. 설계심의 : 설계의 적정성, 기술개발 · 신공법 적용의 가능성 등을 검토
 2. 입찰방법심의 : 공사의 성격에 따라 발주방법의 적정성(일괄입찰, 대안입찰, 기술제안입찰) 등을 검토
 3. 입찰안내서심의 : 일괄입찰, 대안입찰로 결정된 공사에 대하여 계약조건, 입찰유의서, 시방조건 등 입찰안내서 작성의 적정성 검토
 4. 용역발주심의 : 용역시행계획 및 과업내용의 적정성 검토
 5. 설계적격심의 : 일괄입찰공사, 대안입찰공사, 기술제안입찰공사의 설계도서에 대한 설계적격여부 및 기술제안 채택여부를 검토
 6. 공사 발주 전 심의 : 국제입찰대상공사인 경우 계약관련 서류에 대한 검토를 하여 클레임 발생 및 분쟁 소지를 방지하기 위한 심의를 수행

제5장 실시설계 단계 업무

제30조(실시설계의 설계자 선정업무 지원) ① 건설사업관리기술자는 설계자 선정을 위한 기준 및 입찰·계약절차 수립을 위하여 다음 각 호와 같이 발주청을 지원한다.

1. 설계자 선정 기준 발주청 지원
 2. 유사건설사업 경험 및 기술력, 창의력 평가지원
 3. 공종별 입찰 추진방안 및 계약절차 수립업무 지원
- ② 입찰관련 서류의 적정성 검토
1. 입찰관련 서류 검토 분석하여 발주청에 보고
 2. 입찰서류 준비, 방식, 확정업무 지원

제31조(실시설계 조정 및 연계성 검토) ① 건설사업관리기술자는 해당 설계 등 용역과 관련된 설계의 경제성 등 검토 및 설계용역 성과검토업무가 유기적으로 연계될 수 있도록 기술적인 연계성 검토 및 조정업무를 수행하여야 하며, 각종 회의 등을 통해 분야별 설계자간의 업무협업의 또는 의견조정 등이 원활하게 이루어질 수 있도록 지원하여야 한다. 이를 위한 구체적인 수행업무는 다음 각 호와 같다.

1. 설계 등 용역의 수행에 있어 단독 설계자가 아닌 다수의 설계자로 구성된 공동도급 형태의 용역이 수행되는 경우 이들 간의 조직적 및 기술적 상호관계를 명확히 제시
2. 설계조직 간의 조직적 및 기술적 연계성을 확립하고, 필요한 설계정보가 문서화되고 정기적으로 검토되기 위해서 필요한 경우 정기적인 검토회의를 개최해야 하며, 설계조직 간의 체계도를 작성하여 관리

3. 실시설계업무 협조 및 조정
4. 실시설계 업무의 연계성 검토, 발주청 지원
5. 공중 간 간섭사항 검토
- ② 건설사업관리기술자는 실시설계단계에서 공사비가 타당한 사유로 예산을 초과해야 할 경우, 발주청으로 하여금 설계용역을 중지하거나 진행하면서 총사업비 증액조정업무를 처리하도록 하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 견적방법 기준 제시 및 공사비 분석 기준제시를 위하여 예산, 공기확정, 자금집행 계획, 사업비용의 적정성을 검토하여야 한다.

제32조(실시설계의 경제성(VE) 검토) ① 건설사업관리기술자는 실시설계 경제성 검토를 위하여 다음 각 호와 같은 업무를 수행하여야 한다.

1. 준비단계 경제성 검토
2. 분석단계 경제성 검토
3. 실행단계 경제성 검토
4. 시설물의 구조형식 및 생애주기비용을 고려한 자재 및 설비의 결정
- ② 건설사업관리기술자는 설계의 경제성 등 검토업무를 통해 선택된 개선안 또는 변경 안을 발주청에 제안하여 발주청으로 하여금 심의, 승인할 수 있도록 제안절차를 수행하여야 하며, 그 과정은 다음 각 호와 같다.
1. 설계의 경제성 등 검토 제안서 작성
2. 제안서 제출 및 보고
3. 설계의 경제성 등 검토 제안서 심의
4. 설계의 경제성 등 검토 제안서 승인·반려
- ③ 건설사업관리기술자는 설계의 경제성 등 검토 보고서의 제출과 함께 제안하는 내용을 좀 더 효과적으로 전달하고 이해시키기 위해 발주청과 협의, 보고회 또는 회의 등을 실시할 수 있다. 건설사업관리기술자는 채택된 설계의 경제성 등 검토업무 실적보고서 1부를 설계자에게 송부, 설계에 반영토록 한다.

제33조(실시설계용역 성과검토) ① 건설사업관리기술자는 실시설계의 검토를 위하여 다음 각 호와 같은 업무를 수행하여야 한다.

1. 실시설계 검토하여 조정, 수정, 보완이 필요한 사항 발주청 보고 및 조치지원
2. 사업의 개요, 목적, 타당성 조사, 사업성 검토
3. 공법 적합성 검토
4. 자재 적합성 검토
5. 도면이 설계 입력 자료와 적절한 코드 및 기준에 적합한지 여부
6. 도면이 적정하게, 해석 가능하게, 실시 가능하며 지속성 있게 표현 되었는지 여부
7. 도면상에 사업명과 계약숫자에 적정한 일자와 타이틀을 부여했는지 여부
8. 관련 도면들과 다른 관련문서들의 관계가 명확하게 표시되었는지 여부

- ② 건설사업관리기술자는 각종 조사의 적정성, 설계기준 및 용역 성과품 등에 관한 검토, 확인을 위하여 다음 각 호의 업무를 수행하여야 한다.
1. 설계기준 및 용역성과품 적정성 검토, 조정
 2. 지질, 환경영향조사 및 사용자의 요구사항 반영
 3. 관련법규 검토, 시설물의 기능, 설계심의자문 사전검토자료 작성
- ③ 건설사업관리기술자는 설계자가 작성한 건설공사의 시방서가 표준시방서 및 전문시방서를 기본으로 다음 각 호의 사항이 적정하게 반영되어 작성되었는지 여부를 검토하여야 한다.
1. 설계도면에 구체적으로 표시할 수 없는 공사의 특수성, 지역여건, 공사방법 등이 고려되었는지
 2. 자재의 성능·규격 및 공법, 품질시험 및 검사 등 품질관리, 안전관리, 환경관리 등에 관한 사항
 3. 실제 건설과정, 주요공종, 최신 기술의 반영 등에 관한 사항
 4. 그 밖에 공사의 안전성 및 원활한 수행을 위하여 필요하다고 인정되는 사항
- ④ 건설사업관리기술자는 해당 건설사업의 설계가 건설기간 중의 기후조건을 반영하였는지 검토해야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 해당 건설사업의 설계가 건설 생산성이 반영된 설계인지를 검토하여야 한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 설계단계 건설사업관리 검토 목록을 별지 제1호 서식에 따라 작성 및 관리하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 설계자가 도급받은 실시설계용역을 법 제35조제4항 및 규칙 제31조에 따라 하도급을 하고자 발주청에 승인을 요청하는 사항에 대해서는 「건설기술용역 하도급 관리지침」(국토교통부고시)에 따른 하도급 적정성 여부 등을 검토하여 그 의견을 발주청에게 제출하여야 하며, 하도급 계약, 하도급 대금 지급, 하도급 실적 통보 등에 대하여 설계자가 「건설기술용역 하도급 관리지침」에 따라 이행하도록 지도·확인하여야 한다.

제34조(실시설계 용역 기성 및 준공검사관리) ① 건설사업관리기술자는 실시설계 용역의 진행 상황 및 기성 등을 다음 각 호와 같이 검토하여야 한다.

1. 설계자의 만회대책 검토 및 조정
 2. 설계 진척에 따른 기성 적합여부 확인
- ② 건설사업관리기술자는 실시설계 완료검사 확인을 위하여 설계기준 및 다음 용역성과품에 대한 적정성 검토 및 확인업무를 수행하여야 한다.
1. 설계용역 기성부분 검사원(별지 제2호 서식) 또는 설계용역 준공 검사원(별지 제3호 서식)
 2. 설계용역 기성부분 내역서(별지 제11호 서식)

제35조(지급자재 조달 및 관리계획 수립 지원) 건설사업관리기술자는 발주청의 관급자재 조달 및 관리계획 수립업무를 지원한다.

제36조(각종 인허가 및 관계기관 협의 지원) ① 건설사업관리기술자는 각종 인허가 및 관계기관 협의 지원을 위하여 다음 각 호의 업무를 수행하여야 한다.

1. 인허가 목록 작성
2. 인허가 처리 지원
- ② 건설사업관리기술자는 건설사업관리 조직과 별도로 특수 전문분야에 대하여는 필요시 실시설계 단계에서 각 분야별 전문가로 구성된 기술자문위원회를 운영하여야 하며, 세부운영계획을 수립하여 제출하여야 한다.
- ③ 자문위원은 발주청과 건설사업관리기술자가 협의하여 선정하고, 필요 시 발주청의 요청 및 승인에 따라 조정이 가능하다.

제37조(실시설계 단계의 기술자문회의 운영 및 관리 지원) ① 건설사업관리기술자는 다음 각 호와 같이 발주청의 기술자문회의 운영 및 관리업무를 지원하여야 한다.

1. 건설사업관리 조직과 별도로 특수 전문분야에 대하여는 필요시 기본설계 단계에서 각 분야별 전문가로 구성된 기술자문위원회 운영을 지원하며, 발주청과 건설사업관리기술자가 협의하여 자문위원을 선정하고 필요 시 발주청의 요청 및 승인에 따라 조정 가능
2. 발주청은 건설사업관리기술자를 경유하지 않고 직접 기술자문위원회와 필요한 자료 또는 자문을 교환할 수 있음
3. 세부운영계획을 수립하고 동 내용을 업무수행계획서에 포함하여 제출하여야 함
- ② 설계심의 절차 및 내용에는 다음 각 호의 내용이 포함되어야 한다.
1. 설계심의 : 설계의 적정성, 기술개발 · 신공법 적용의 가능성 등을 검토
2. 입찰방법심의 : 공사의 성격에 따라 발주방법의 적정성(일괄입찰, 대안입찰, 기술제안입찰) 등을 검토
3. 입찰안내서심의 : 일괄입찰, 대안입찰로 결정된 공사에 대하여 계약조건, 입찰유의서, 시방조건 등 입찰안내서 작성의 적정성 검토
4. 용역발주심의 : 용역시행계획 및 과업내용의 적정성 검토
5. 설계적격심의 : 일괄입찰공사, 대안입찰공사, 기술제안입찰공사의 설계도서에 대한 설계적격여부 및 기술제안 채택여부를 검토
6. 설계·시공 등의 분쟁 자문 : 발주청과 계약자간 분쟁발생시 관련분야 전문가와 충분한 검토와 자문을 통하여 원활한 합의를 유도하는 기술지도
7. 설계심의 사후평가 : 공사 진행단계에서 설계심의·자문 지적사항에 대한 조치 계획이 시공에 적절하게 반영되었는지를 공사현장에서 확인하고 필요시 시정 조치하여 건설공사 품질향상을 유도하는 기술지도

8. 공사 발주 전 심의 : 국제입찰대상공사인 경우 계약관련 서류에 대한 검토를 하여 클레임 발생 및 분쟁 소지를 방지하기 위한 심의를 수행

제38조(시공사 선정계획수립 지원) ① 건설사업관리기술자는 시공사 선정을 위한 평가기준 및 입찰, 계약절차를 위하여 다음 각 호와 같이 발주청을 지원하여야 한다.

1. 발주단위 구분, 발주절차 및 일정 검토
 2. 공사 예정공정표(설계자 작성) 검토
- ② 건설사업관리기술자는 입찰관련 서류의 적정성 검토 및 내용 분석을 하고 발주청에 보고하여야 한다.

제39조(결과보고서 작성) ① 건설사업관리기술자는 법 제39조제4항 및 규칙 제36조에 따라 설계단계 건설사업관리 용역이 완료된 경우에는 14일 이내에 과업의 개요, 설계에 대한 기술자문 및 설계의 경제성 검토, 이전 단계의 용역성과 검토 등을 포함한 다음 각 호의 보고서를 작성하여 발주청에 제출하여야 한다. 단, 이전 단계의 용역성과 검토 중 사업기획 및 타당성조사 검토 보고서는 이전 설계단계에 사업기획 및 타당성조사가 수행된 경우에만 적용한다.

1. 설계단계 건설사업관리 보고서
 2. 설계 경제성 등 검토 보고서 등
 3. 건설사업관리기록 서류
 - 가. 설계단계 건설사업관리 일지(별지 제4호 서식)
 - 나. 설계단계 건설사업관리 지시부(별지 제5호 서식)
 - 다. 분야별 상세 설계단계 건설사업관리 기록부(별지 제6호 서식)
 - 라. 설계단계 건설사업관리 요청서(별지 제7호 서식)
 - 마. 설계자와 협의사항 기록부(별지 제8호 서식)
- ② 발주청은 검사원이 준공검사를 실시한 경우에 다음 각 호에서 정한 서류를 작성하여야 한다.
1. 설계용역 기성부분 검사조서(별지 제9호 서식) 또는 설계용역 준공검사조서(별지 제10호 서식)
 2. 설계용역 기성부분 내역서(별지 제11호 서식)
 3. 납품조서
 4. 사진첩
 5. 전자매체 제록
 6. 그 밖에 참고자료

제6장 구매조달 단계 업무

제40조(입찰업무 지원) ① 건설사업관리기술자는 입찰공고 내용검토, 입찰공고/방식/공고범위 검토 등의 발주청 업무를 지원한다.

② 건설사업관리기술자는 지원현장설명자료 작성, 현장설명 회의자료 작성 및 보고, 현장 질의응답 처리, 필요시 관계자회의 주관 및 조정/처리방법 협의, 입찰참여자 통보 등의 업무를 지원한다.

③ 건설사업관리기술자는 평가표 및 평가기준, 심사위원 구성 방안 수립, 평가회의 계획 수립 및 진행 지원, 평가결과의 작성 및 보고, 낙찰통지서(또는 우선 협상자 관련 통지서) 발부지원 등의 업무를 지원한다.

제41조(계약업무지원) ① 건설사업관리기술자는 공사 발주계획 수립(유사사례 조사, 입낙찰방식 검토 등) 업무를 지원한다.

② 건설사업관리기술자는 표준계약서의 검토 및 변경, 계약특수조건 작성, 계약내용·공사개요·공사계획·건설사업 특기사항 등을 논의하는 협의 업무를 지원한다.

제42조(지급자재 조달 지원) 건설사업관리기술자는 발주청의 지급자재 목록 작성, 지급조건의 검토(품명, 수량, 지급시기 등), 지급자재 관리절차 및 관리금액 검토 등의 업무를 지원한다.

제7장 시공 단계 업무

제43조(일반행정업무) ① 건설사업관리기술자는 시공자가 제출하는 다음 각 호의 서류를 접수하고 적정성 여부를 검토하여 의견을 공사감독관에게 제출하여야 한다.

1. 지급자재 수급요청서 및 대체사용 신청서
2. 주요기자재 공급원 승인요청서
3. 각종 시험성적표
4. 설계변경 여건보고
5. 준공기한 연기신청서
6. 기성·준공 검사원
7. 하도급 통지 및 승인요청서
8. 안전관리 추진실적 보고서(안전관리 활동, 안전관리비 및 산업안전보건관리비 사용실적 등)
9. 확인측량 결과보고서
10. 물량 확정보고서 및 물가 변동지수 조정율 계산서

11. 품질관리계획서 또는 품질시험계획서
12. 그 밖에 시공과 관련된 필요한 서류 및 도표(천후표, 온도표, 수위표, 조위표 등)
13. 발파계획서
14. 원가계산에 의한 예정가격작성준칙에 대한 공사원가계산서상의 건설공사 관련 보험료 및 건설근로자퇴직공제부금비 납부내역과 관련 증빙자료
15. 일용근로자 근로내용확인신고서

② 건설사업관리기술자는 건설사업관리업무수행상 필요한 경우에는 다음 각 호의 문서를 별지 서식을 참조하여 작성·비치하여야 한다.

1. 문서접수 및 발송대장(별지 제33호 서식)
2. 민원처리부(별지 제34호 서식)
3. 품질시험계획(별지 제35호 서식)
4. 품질시험·검사성과 총괄표(별지 제36호 서식)
5. 품질시험·검사 실적보고서(별지 제37호 서식)
6. 검측대장(별지 제38호 서식)
7. 발생품(잉여자재) 정리부(별지 제39호 서식)
8. 안전보건 관리체제(별지 제40호 서식)
9. 재해 발생현황(별지 제41호 서식)
10. 안전교육 실적표(별지 제42호 서식)
11. 협의내용 등의 관리대장(별지 제43호 서식)
12. 사후 환경영향조사 결과보고서(별지 제44호 서식)
13. 공사 기성부분 검사원(별지 제45호 서식)
14. 건설사업관리기술자(기성부분, 준공) 건설사업관리조서(별지 제46호 서식)
15. 공사 기성부분 내역서(별지 제47호 서식)
16. 공사 기성부분 검사조서(별지 제48호 서식)
17. 준공검사원(별지 제49호 서식)
18. 준공검사조서(별지 제50호 서식)

③ 건설사업관리기술자는 시공자가 작성한 공사일지를 제출받아 확인한 후 보관하여야 한다.

제44조(보고서 작성, 제출) ① 건설사업관리기술자는 법 제39조제4항 및 규칙 제36조에 따라 다음 각 호의 서식에 따른 건설사업관리 보고서를 법 제69조에 따른 건설기술용역업자단체가 개발·보급한 건설사업관리업무 보고시스템을 이용하여 발주청에 제출하되, 중간보고서는 다음달 7일까지 최종보고서는 용역의 만료일부터 14일 이내에 각각 제출하여야 한다. 이 경우 발주청이 별도의 온라인 건설사업관리업무 보고시스템을 활용하는 경우에는 온라인 건설사업관리업무 보고시스템의 이용으로 갈음할 수 있다.

1. 건설사업관리 중간(월별)보고서 작성서식
 - 가. 공사추진현황 등 (별지 제13호 서식)
 - 나. 건설사업관리기술자 업무일지(별지 제14호 서식)

- 다. 품질시험·검사대장(별지 제15호 서식)
- 라. 구조물별 콘크리트 타설현황(작업자 명부를 포함한다)(별지 제16호 서식)
- 마. 검측요청·결과통보내용(별지 제17호 서식)
- 바. 자재 공급원 승인 요청·결과통보 내용(별지 제18호 서식)
- 사. 주요자재 검사 및 수불내용(별지 제19호 서식)
- 아. 공사설계 변경현황(별지 제20호 서식)
- 자. 주요구조물의 단계별 시공현황(별지 제21호 서식)
- 차. 콘크리트 구조물 균열관리 현황(별지 제22호 서식)
- 카. 공사사고 보고서(별지 제23호 서식)
- 타. 그 밖에 발주청이 필요하다고 인정하여 계약에서 정한 내용

2. 건설사업관리 최종보고서 작성서식

- 가. 건설공사 및 건설사업관리용역 개요(별지 제24호 서식)
- 나. 공사추진내용 실적(별지 제25호 서식)
- 다. 검측내용 실적 종합(별지 제26호 서식)
- 라. 품질시험·검사실적 종합(별지 제27호 서식)
- 마. 주요자재 관리실적 종합(별지 제28호 서식)
- 바. 안전관리 실적 종합(별지 제29호 서식)
- 사. 분야별 기술검토 실적 종합(별지 제30호 서식)
- 아. 우수시공 및 실패시공 사례(별지 제31호 서식)
- 자. 종합분석(별지 제32호 서식)
- 차. 그 밖에 발주청이 필요하다고 인정하여 계약에서 정한 내용

- ② 건설사업관리기술자는 건설사업관리업무 보고시스템을 이용할 경우 관련 공문 또는 서명이 들어있는 문서는 원형 그대로 스캐너를 이용하여 입력하여야 하며, CAD, 문서 편집용 프로그램, 표계산 프로그램 등 상용 소프트웨어로 작성한 자료는 전자파일 형태 그대로 입력할 수 있다. 또한 발주청의 온라인 건설사업관리업무 보고시스템을 이용하는 경우 문서는 CAD(Computer Aided design, 컴퓨터 보조설계), 문서 편집용 프로그램(워드 프로세서), 표계산 프로그램(엑셀 등)의 전자파일 형태 업로드 후 전자결재로 서명을 대신하고, 스캐너는 전자파일 입력이 불가능한 문서에 한정하여 이용할 수 있다.
- ③ 건설사업관리기술자는 건설사업관리업무 보고시스템을 이용하여 건설사업관리 보고서를 제출하는 경우에 활용각종 문서를 업무분류, 문서분류, 공종분류, 주요구조물 및 위치 등으로 분류한 후 입력하여 자료검색이 용이하도록 하여야하며 모든 문서는 1건의 문서단위별로 구분하여 날자 별로 입력하여야 한다.
- ④ 발주청이 별도의 온라인 건설사업관리업무 보고시스템을 활용하는 경우에는 건설사업관리기술자로 하여금 온라인 건설사업관리업무 보고시스템의 활용을 용이하게 하기 위하여 각종 서식 및 문서를 전자파일 형태로 작성될 수 있도록 표준화하여 스캐너를 이용한 자료입력이 최소화되도록 하여야 한다.

- ⑤ 발주청은 건설사업관리용역업자가 건설사업관리업무 보고시스템의 이용을 위한 보고서 작성 및 제출에 필요한 전산장비(개인용컴퓨터, 스캐너, CD-RW등) 구축 및 운영에 소요되는 비용을 용역금액에 계상하여야 한다.

제45조(현장대리인 등의 교체) ① 건설사업관리기술자는 현장대리인 또는 시공회사 기술자 등 (이하 이 조에서 “현장대리인 등”이라 한다)이 다음 각 호에 해당할 경우 공사감독관에게 보고하여야 하며, 발주청은 교체사유가 인정될 경우에는 시공자에게 현장대리인 등을 교체토록 요구하여야 한다.

1. 현장대리인 등이 「건설산업기본법」 및 「건설기술 진흥법」 등의 규정에 의한 건설기술자 배치기준, 법정 교육훈련 이수 및 품질시험 의무 등의 법규를 위반하였을 때
 2. 현장대리인이 건설사업관리기술자와 발주청의 사전승락을 얻지 않고 정당한 사유없이 해당 건설공사의 현장을 이탈한 때
 3. 현장대리인 등의 고의 또는 과실로 인하여 건설공사를 조잡하게 시공하거나 부실시공을 하여 일반인에게 위해를 끼친 때
 4. 현장대리인 등이 계약에 따른 시공능력 및 기술이 부족하다고 인정되거나 정당한 사유없이 기성공정이 예정공정에 현격히 미달할 때
 5. 현장대리인이 불법하도급하거나 이를 방치하였을 때
 6. 현장대리인이 건설사업관리기술자의 검측·승인을 받지 않고 후속공정을 진행하거나 정당한 사유없이 공사를 중단한 때
 7. 현장대리인 등이 건설사업관리기술자의 정당한 지시에 응하지 않을 때
 8. 현장대리인 등이 시공관련 의무를 면제받고자 부정한 행위를 한 경우
 9. 시공자의 귀책사유로 중대한 재해(시공중 사망 1인이상 또는 3개월이상의 요양을 요하는 부상자가 동시에 2인이상 또는 부상자가 동시에 10인이상)가 발생하였을 경우
- ② 제1항에 따라 교체 요구를 받은 시공자는 특별한 사유가 없으면 신속히 교체 요구에 따라야 하며 변경한 내용은 착공신고서 제출과 하도급 선정 절차에 따라 처리하여야 한다.

제46조(공사착수단계 행정업무) ① 건설사업관리용역업자는 계약체결 즉시 상주 및 기술지원 기술자 투입 등 건설사업관리업무 수행준비에 대하여 발주청에 보고하여야 하며, 계약서상 착수일에 건설사업관리용역을 착수하여야 한다. 다만, 건설사업관리 대상 건설공사의 전부 또는 일부의 용지매수 지연 등으로 계약서상 착수일에 건설사업관리용역을 착수할 수 없는 경우에는 발주청은 실제 착수 시점 및 상주기술자 투입시기 등을 조정, 통보하여야 한다.

- ② 건설사업관리용역업자는 건설사업관리용역 착수 시 다음 각 호의 서류를 첨부한 착수신고서를 제출하여 발주청의 승인을 받아야 한다.
1. 건설사업관리업무수행계획서
 2. 건설사업관리비 산출내역서
 3. 상주, 기술지원 기술자 지정신고서(총괄책임자 선임계를 포함한다)와 건설사업관리기술자 경력확인서

4. 건설사업관리기술자 조직 구성내용과 건설사업관리기술자별 투입기간 및 담당업무
- ③ 입찰참가자격사전심사에 의해 건설사업관리용역업자로 선정된 경우에 있어 제2항제3호의 건설사업관리기술자는 입찰참가제안서에 명시된 자로 하여야 한다. 다만, 부득이한 사유로 교체가 필요한 경우에는 기술자격, 학·경력 등을 종합적으로 검토하여 건설사업관리업무수행 능력이 저하되지 않는 범위 내에서 발주청의 사전승인을 받아야 한다.
- ④ 발주청은 제2항제3호 및 제4호의 내용을 검토하여 건설사업관리기술자 또는 건설사업관리조직 구성내용이 해당 공사현장의 공종 및 공사 성격에 적합하지 않다고 인정할 때에는 그 사유를 명시하여 서면으로 건설사업관리용역업자에게 변경을 요구할 수 있으며, 변경요구를 받은 건설사업관리용역업자는 특별한 사유가 없으면 요구에 따라야 한다.
- ⑤ 건설사업관리단의 조직은 공사담당, 품질담당 및 안전담당 등으로 현장여건에 따라 구성토록 함으로써 건설사업관리업무를 효율적으로 수행할 수 있도록 하여야 한다. 또한 공사의 원활한 추진을 위하여 필요한 경우 발주청의 승인을 받아 한시적으로 검측을 담당하도록 건설사업관리기술자를 투입할 수 있다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 현장에 부임하는 즉시 사무소, 숙소, 사고발생 및 복구시 응급대처할 수 있는 비상연락체계, 전화번호 및 FAX 등을 발주청(공사감독관)에 보고하여 업무연락에 차질이 없도록 하여야 하며 변경 되었을 경우에도 보고하여야 한다.

제47조(공사착수단계 설계도서 등 검토업무) ① 건설사업관리기술자는 설계도면, 시방서, 구조계산서, 산출내역서, 공사계약서 등의 계약내용과 해당 공사의 조사설계보고서 등의 내용을 숙지하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 설계서 등의 공사 계약문서 상호간의 모순되는 사항, 현장 실정과 부합 여부 등 현장시공을 중심으로 하여 해당 건설공사 시공이전에 적정성을 검토하여야 하며, 특히 기술지원기술자는 주요구조부(가시설물을 포함한다)를 포함한 기술적 검토사항과 공사감독관이 요청한 사항을 검토하여야 한다. 이 경우, 검토내용에는 다음 각 호의 사항 등이 포함되어야 한다.
 1. 현장 조건에 부합 여부
 2. 시공의 실체가능여부
 3. 타 사업 또는 타 공정과의 상호부합 여부
 4. 설계도면, 시방서, 구조계산서, 산출내역서 등의 내용에 대한 상호 일치여부
 5. 설계도서에 누락, 오류 등 불명확한 부분의 존재 여부
 6. 발주청에서 제공한 공종별 목적물의 물량내역서와 시공자가 제출한 산출내역서 수량과의 일치 여부
 7. 시공 시 예상 문제점 등
 8. 사업비 절감을 위한 구체적인 검토
- ③ 건설사업관리기술자는 제2항의 검토결과 불합리한 부분, 착오, 불명확하거나 의문사항이 있을 시는 그 내용과 의견을 발주청(공사감독관)에 보고하여야 한다. 또한 시공자에게도 설계도서 및 산출내역서 등을 검토 하도록 하여 검토결과를 보고 받아야 한다.

- ④ 건설사업관리기술자는 착공 즉시 공사 설계도서 및 자료, 공사계약문서 등을 발주청으로부터 인수하여 관리번호를 부여하고, 관리대장을 작성하여 공사관계자 이외의 자에게 유출을 방지하는 등 관리를 철저히 하여야 하며, 외부 유출시 공사감독관의 승인을 받아야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 설계도서를 반드시 도면 보관함에 보관하여야 하고 설계도서 및 관리서류의 명세서를 기록하여야 한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 공사 준공과 동시에 인수한 설계도서 등을 발주청에 반납하거나 지시에 따라 폐기처분 한다.

제48조(공사착수단계 현장관리) ① 건설사업관리기술자는 공사의 여건을 감안하여 각종 법규정, 표준시방서, KS 규정집 및 필요한 기술서적 등을 비치하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 시공자가 공사안내표지판을 설치하는 경우 시공자로부터 표지판의 제작방법, 크기, 설치장소 등이 포함된 표지판 제작설치 계획서를 제출받아 검토하여야 한다.

- ③ 건설사업관리기술자는 건설공사가 착공된 경우에는 시공자로부터 다음 각 호의 서류가 포함된 착공신고서를 제출받아 적정성 여부를 검토하여 7일 이내에 공사감독관에게 보고하여야 한다.

1. 현장기술자 지정신고서(현장관리조직, 현장대리인, 품질관리자, 안전관리자, 보건관리자)
2. 건설공사 공정예정표
3. 품질관리계획서 또는 품질시험계획서(실착공 전에 제출 가능)
4. 공사도급 계약서 사본 및 산출내역서
5. 착공 전 사진
6. 현장기술자 경력사항 확인서 및 자격증 사본
7. 안전관리계획서(실착공 전에 제출 가능)
8. 유해·위험방지계획서(실착공 전에 제출 가능)
9. 노무동원 및 장비투입 계획서
10. 관급자재 수급계획서

- ④ 건설사업관리기술자는 발주청이 설치한 용지말뚝, 삼각점, 도근점, 수준점 등의 측량기준점을 시공자가 이동 또는 손상시키지 않도록 하여야 하며, 이설이 필요한 경우에는 정해진 위치를 찾아낼 수 있는 보조말뚝을 반드시 설치하도록 하여야 한다.

- ⑤ 건설사업관리기술자는 공사 시행상 수위를 측정할 경우에는 관측이 용이한 위치에 수위표를 설치하여 상시 관측할 수 있게 하여야 한다.

- ⑥ 건설사업관리기술자는 시공자에게 토공 및 각종 구조물의 위치, 고저, 시공범위, 방향등을 표시하는 표준시설 등을 설치하도록 하고, 시공 전에 반드시 확인·검사를 하여야 한다.

- ⑦ 건설사업관리기술자는 착공 즉시 시공자로 하여금 다음 각 호의 사항과 같이 발주설계도면과 실제 현장의 이상 유무를 확인하기 위하여 확인측량을 실시토록 하여야 한다.

1. 삼각점 또는 도근점에서 중간점(IP) 등의 측량기준점의 위치(좌표)를 확인하고, 기준점은 공사 시 유실방지를 위하여 필히 인조점을 설치하여야 하며, 시공 중에도 활용할 수 있도록 인조점과 기준점과의 관계를 도면화하여 비치하여야 한다.

2. 공사 준공까지 보존할 수 있는 가수준점(TBM)을 시공에 편리한 위치에 설치하고, 국토지리정보원에서 설치한 주변의 수준점 또는 발주청이 지정한 수준점으로부터 왕복 수준측량을 실시하여 『공공측량의 작업규정 세부기준』에서 정한 왕복 허용오차 범위 이내일 경우에 측량을 실시하여야 한다.
3. 인접공구 또는 기존시설물과의 접촉부 등을 상호 확인 및 측량결과를 교환하여 이상 유무를 확인하여야 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 현지 확인측량결과 설계내용과 현저히 상이할 때는 공사감독관에게 측량결과를 보고한 후 지시를 받아 실제 시공에 착수하게 하여야 하며, 그렇지 아니한 경우에는 원지반을 원상태로 보존하게 하여야 한다. 단, 중간점(IP) 등 중심선 측량 및 가수준점(TBM) 표고 확인측량을 제외하고 공사추진 상 필요시에는 시공구간의 확인, 측량야장 및 측량결과 도면만을 확인, 제출한 후 우선 시공하게 할 수 있다.
- ⑨ 건설사업관리기술자는 확인측량을 공동 확인 후에는 시공자에게 다음 각 호의 서류를 작성·제출토록 하고, 확인측량 도면의 표지에 측량을 실시한 현장대리인, 실시설계 용역회사의 책임자(입회한 경우), 책임건설사업관리기술자가 서명·날인하고 검토의견서를 첨부하여 공사감독관에게 보고하여야 한다. 단, 제8항 단서규정에 의할 경우는 다음의 제3호 및 제4호의 서류를 생략할 수 있다.
 1. 건설사업관리기술자의 검토의견서
 2. 확인측량 결과 도면 (중·횡단도, 평면도, 구조물도 등)
 3. 산출내역서
 4. 공사비 증감 대비표
 5. 그 밖에 참고사항
- ⑩ 건축공사 현장의 건설사업관리기술자는 필요한 경우 지적법에 따라 확인 측량된 대지 경계선내의 공사용 부지에 시공자로 하여금 전체동의 건축물을 배치하도록 하여 도로에 의한 사선제한, 대지경계선에 의한 높이제한, 인동간격에 의한 높이제한 등 건축물 배치와 관련된 규정에 적합한지 여부를 확인하고, 건축물 배치도면을 작성하게 하여 제9항에서 정한 서류와 함께 공사감독관에게 보고하여야 한다.
- ⑪ 건설사업관리기술자는 공사감독관이 주관하는 공사 관련자 회의에 참석하여 제8조제1항에서 정하는 업무범위, 현장조사 결과와 설계도서 등의 내용을 설명하고 필요한 사항에 대하여는 공사감독관이 정하는 바에 따라야 한다.

제49조(하도급 적정성 검토) ① 건설사업관리기술자는 시공자가 도급받은 건설공사를 「건설산업기본법」 제29조, 공사계약일반조건 제42조 규정에 따라 하도급 하고자 발주청에 통지하거나, 동의 또는 승낙을 요청하는 사항에 대해서는 다음 각 호의 사항에 관한 적정성 여부를 검토하여 그 의견을 공사감독관에게 제출하여야 한다.

1. 하도급자 자격의 적정성 검토
2. 하도급 통지기간 준수 등
3. 저가 하도급에 대한 검토의견서 등

- ② 건설사업관리기술자는 제1항에 따라 처리된 하도급에 대해서는 시공자가 「건설산업기본법」 제34조부터 제38조까지 및 「하도급거래 공정화에 관한 법률」에 규정된 사항을 이행하도록 지도·확인하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 하도급받은 건설업자가 「건설산업기본법 시행령」 제26조제2항에 따라 하도급계약 내용을 건설산업종합정보망(KISCON)을 이용하여 발주청에 통보하였는지를 확인하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 시공자가 하도급 사항을 제1항 및 제2항에 따라 처리하지 않고 위장하도급 하거나, 무면허자에게 하도급 하는 등 불법적인 행위를 하지 않도록 지도한다.

제50조(가설시설물 설치계획서 작성) 건설사업관리기술자는 공사착공과 동시에 시공자에게 다음 각 호의 가설시설물의 면적, 위치 등을 표시한 가설시설물 설치계획서를 작성하여 제출하도록 하여야 한다.

1. 공사용 도로
2. 가설사무소, 작업장, 창고, 숙소, 식당
3. 콘크리트 타워 및 리프트 설치
4. 자재 야적장
5. 공사용 전력, 용수, 전화
6. 플랜트 및 크랫샤장
7. 폐수방류시설 등의 공해방지시설

제51조(공사착수단계 그 밖의 업무) ① 건설사업관리기술자는 공사 착공 후 빠른 시일 안에 공사추진에 지장이 없도록 시공자와 합동으로 다음 각 호의 사항을 현지 조사하여 공사감독관에게 보고하여야 한다.

1. 각종 재료원 확인
2. 지반 및 지질상태
3. 진입도로 현황
4. 인접도로의 교통규제 상황
5. 지하매설물 및 장애물
6. 기후 및 기상상태
7. 하천의 최대 홍수위 및 유수상태 등

② 공사감독관은 제1항의 현지조사 내용과 설계도서의 공법 등을 검토하여 인근 주민 등에 대한 피해 발생 가능성이 있을 경우에는 시공자에게 다음 각 호의 사항에 관한 대책을 강구하도록 하고, 필요시 설계변경을 검토하여야 한다.

1. 인근가옥 및 가축 등의 대책
2. 지하매설물, 인근의 도로, 교통시설물 등의 손괴
3. 통행지장 대책

4. 소음, 진동 대책
5. 낙진, 먼지 대책
6. 지반침하 대책
7. 하수로 인한 인근대지, 농작물 피해 대책
8. 우기 중 배수 대책 등

제52조(시공성과 확인 및 검측 업무) ① 건설사업관리기술자는 시공자로부터 명일작업계획서를 제출받아 시공자와 그 시행상의 가능성 및 각자가 수행하여야 할 사항을 검토하여야 한다.

② 건설사업관리기술자는 시공자로부터 금일 작업실적이 포함된 시공자의 공사일지 또는 작업일지 사본(시공회사 자체양식)을 참조하여 작업의 추진 여부를 확인하고 금일 작업실적과 사용자재량, 품질관리시험회수 및 성과 등이 서로 일치하는지 여부를 검토하고, 이를 건설사업관리일지에 기록하여야 한다.

③ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 현장시공 확인업무를 수행하여야 한다.

1. 공사 목적물을 제조, 조립, 설치하는 시공과정에서 가시설공사와 영구시설물 공사의 모든 작업단계의 시공상태
2. 시공 확인 시에는 해당 공사의 설계도면, 시방서 및 관계규정에 정한 공종을 반드시 확인
3. 시공자가 측량하여 말뚝 등으로 표시한 시설물의 배치위치를 야장 또는 측량성과를 시공자로부터 제출 받아 시설물의 위치, 표고, 치수의 정확도 확인
4. 수중 또는 지하에서 행하여지는 공사나 외부에서 확인하기 곤란한 시공에는 반드시 직접 검측하여 시공당시 상세한 경과기록 및 사진촬영 등의 방법으로 그 시공 내용을 명확히 입증할 수 있는 자료를 작성하여 비치하고, 발주청 등의 요구가 있을 때에는 이를 제시

④ 건설사업관리기술자는 단계적인 검측으로 현장확인이 곤란한 콘크리트 타설공사는 반드시 입회·확인하여 시공토록 하여야 하며, 콘크리트 운반송장은 건설사업관리기술자의 확인서명이 있는 것만 기성으로 인정하여야 한다.

⑤ 건설사업관리기술자는 콘크리트 품질을 저하시키는 행위 등이 없도록 생산, 운반, 타설의 전 과정을 관리해야하며, 구조물별 콘크리트 타설현황(별지 제16호 서식)을 작성하여 감리보고서에 수록하여야 한다.

⑥ 건설사업관리기술자는 해당 공사의 시방서 및 관계규정에서 정한 시험, 측정기구 및 방법 등 기술적 사항을 확인하고 평가함을 원칙으로 하며, 제8항에서 정한 검측업무 절차에 따라 수행하여야 한다.

⑦ 건설사업관리기술자는 시공확인을 위하여 X-Ray 촬영, 도막두께 측정, 기계설비의 성능 시험, 수중촬영 등의 특수한 방법이 필요한 경우 공사감독관의 지시를 받아 외부 전문기관에 확인을 의뢰할 수 있다.

⑧ 건설사업관리기술자는 시공계획서에 의한 일정단계의 작업이 완료되면 시공자로부터 검측요청서(별지 제17호 서식)를 제출받아 시공상태를 확인하여야 한다.

- ⑨ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 사항이 유지될 수 있도록 검측체크리스트를 작성하여야 한다.
1. 체계적이고 객관성 있는 현장 확인과 승인
 2. 부주의, 착오, 미확인에 의한 실수를 사전 예방하여 충실한 현장확인 업무를 유도
 3. 검측작업의 표준화로 작업원들에게 작업의 기준 및 주안점을 정확히 주지시켜 품질향상을 도모
 4. 객관적이고 명확한 검측결과를 시공자에게 제시하여 현장에서의 불필요한 시비를 방지하는 등의 효율적인 검측을 도모
- ⑩ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 검측업무 수행 기본방향에 따라 검측업무를 수행하여야 한다.
1. 현장에서의 시공확인을 위한 검측은 해당 공사의 규모와 현장조건을 감안한 『검측업무지침』을 현장별로 작성·수립하여 발주청의 승인을 득한 후 이를 근거로 검측업무를 수행. 다만, 「검측업무지침」은 검측하여야 할 세부공종, 검측절차, 검측시기 또는 검측빈도, 검측체크리스트 등의 내용을 포함
 2. 수립된 검측업무지침은 모든 시공관련자에게 배포하여 주지시켜야 하고, 보다 확실한 이행을 위한 교육 실시
 3. 현장에서의 검측은 체크리스트를 사용하여 수행하고, 그 결과를 검측체크리스트에 기록한 후 시공자에게 통보하여 후속 공정의 승인여부와 지적사항을 명확히 전달
 4. 검측체크리스트에는 검사항목에 대한 시공기준 또는 합격기준을 기재하여 검측결과의 합격 여부를 합리적으로 신속히 판정
 5. 단계적인 검측으로는 현장 확인이 곤란한 콘크리트 생산, 타설과 같은 공종의 시공중 건설사업관리기술자의 계속적인 입회 확인하에 시행
 6. 시공자가 검측요청서를 제출할 때 공사참여자 실명부가 첨부 되었는지를 확인
 7. 시공자가 요청한 검측일에 건설사업관리기술자 사정으로 검측을 못할 경우 공정추진에 지장이 없도록 요청한 날 이전 또는 이후 검측을 하여야 하며 이때 발생하는 건설사업관리대가는 건설사업관리용역업자 부담으로 한다.
- ⑪ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 검측절차에 따라 검측업무를 수행하여야 한다.
1. 검측체크리스트(별지 제17호 서식)에 의한 검측은 1차적으로 시공자의 담당기술자가 점검하여 합격된 것으로 확인한 후, 그 확인한 검측체크리스트를 첨부하여 검측요청서를 건설사업관리기술자에게 제출하면 현장확인 검측을 실시하고, 그 결과를 서면으로 통보.
 2. 검측결과 불합격인 경우는 그 불합격된 내용을 시공자가 명확히 이해할 수 있도록 상세하게 첨부하여 통보하고 보완시공 후 재검측 받도록 조치
- ⑫ 건설사업관리기술자는 검측할 검사항목(Check Point)을 계약설계도면, 시방서, 건설기술진흥법령, 이 지침 등의 관계규정 내용을 기준하여 구체적인 내용으로 작성하며 공사목적물을 소정의 규격과 품질로 완성하는데 필수적인 사항을 포함하여 점검항목을 결정하여야 한다.
- ⑬ 건설사업관리기술자는 검측할 세부공종과 시기를 작업단계별로 정확히 파악하여 검측하여야 한다.

- 제53조(사용자재의 적정성 검토) ① 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 공정계획에 따라 사전에 주요 기자재(레미콘·아스콘·철근·H형강·시멘트 등) 공급원 승인요청서를 자재 반입 10일 전까지 제출토록 하여야 하며 관련법령의 규정에 의하여 품질검사를 받았거나, 품질을 인정받은 재료에 대하여는 예외로 한다.
- ② 건설사업관리기술자는 시험성과표가 품질기준을 만족하는지 여부를 검토하여 공사감독관에게 보고하고 공사감독관은 품명, 공급원, 납품실적, 건설사업관리기술자의 검토의견 등을 고려하여 적합한 것으로 판단될 경우에는 이를 승인한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 KS 마크가 표시된 제품 등 양질의 자재를 선정하도록 시공자를 관리하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 레미콘, 아스콘의 공급원 승인요청이 있을 경우 생산공장에서 저장한 골재의 품질 즉, 입도, 마모율, 조립율, 염분함유량 등에 대한 품질시험을 직접 실시하거나 국립·공립 시험기관 또는 품질검사를 대행하는 건설기술용역업자에 의뢰, 실시하여 합격여부를 판단하여야 하며 공급원의 일일생산량, 기계의 성능, 각종 계기의 정상적인 작동 유무, 사용재료의 골재원 확보 여부, 동일골재(품질, 형상 등)로 지속적인 사용가능 여부, 현장도착 소요시간 등에 대하여 사전에 충분히 조사하여 공사기간 중 지속적인 품질관리에 지장이 없도록 하여야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 공급원 승인 후에도 반입사용자재에 대한 품질관리시험 및 품질변화 여부 등에 대하여 수시 확인하여야 한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 공급원 승인요청을 제출 받을 때에는 특별한 사유가 없으면 2개 이상의 공급원을 제출받아 제품의 생산중지 등 부득이 한 경우에도 예비적으로 사용할 수 있도록 하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 공급원 승인요청서에 다음 각 호의 관계서류를 첨부토록 하여야 한다.
1. 법 제60조제1항에 규정한 국립·공립 시험기관 및 건설기술용역업자의 시험성과
 2. 납품실적 증명
 3. 시험성과 대비표
- ⑧ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 공정계획에 따라 사전에 주요자재 수급계획을 수립하여 자재가 적기에 현장에 반입되도록 검토하며 공사감독관에게 보고하여야 한다.
- ⑨ 「건설폐기물의 재활용촉진에 관한 법률」 제2조제15호 및 같은 법 시행령 제5조에 따른 순환골재등 의무사용 건설공사에 해당하는 경우 건설사업관리기술자는 시공자가 같은 법 제35조 및 같은 법 시행령 제17조에 따른 품질기준에 적합한 순환골재 및 순환골재 재활용제품을 사용하도록 하여야 한다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자가 순환골재 및 순환골재 재활용제품 사용계획서 상의 사용용도 및 규격 등에 맞게 사용하는지 확인하여야 한다.

- 제54조(사용자재의 검수·관리) ① 건설사업관리기술자는 공사 목적물을 구성하는 주요기계, 설비, 제조품, 자재 등의 주요 기자재가 공급원 승인을 받은 후 현장에 반입되면 시공자로부터 송장 사본을 접수함과 동시에 반입된 기자재를 검수하고 그 결과를 검수부에 기록·비치하여야 한다.
- ② 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 현장에 반입된 기자재가 도난 또는 우천에 훼손 또는 유실되지 않게 품목별, 규격별로 관리·저장하도록 하여야 하고 공사현장에 반입된 모든 주요자재는 시공자 임의로 공사현장 외로 반출하지 못하도록 하고 주요자재 검사 및 수불부(별지 제19호 서식)를 작성하여 관리하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 현장에서 품질시험을 실시할 수 없는 자재에 대하여는 시공자와 공동 입회하여 생산공장에서 시험을 실시하거나 의뢰시험을 요청하여 시험성과를 사전에 검토하여 품질을 확인하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 자재가 현장에 반입되면 송장 또는 납품서를 확인하고 수량, 치수 등을 검사하여야 하며, 공사현장이 아닌 장소에서 가공 또는 조립되어 반입되는 자재가 있는 경우 반입자재의 가공 또는 조립에 사용된 각각의 재료 또는 부품 등이 설계도서 및 시방서의 관련규정에 적합한지 여부를 확인해야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 이형봉강, 벌크시멘트 등은 필요시 공인계량소에서 계량하여 반입량을 확인한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 지급자재에 대한 검수조서를 작성할 때는 시공자가 입회·날인토록 하고, 공사감도관에게 보고하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 공정계획, 공기 등을 감안하여 시공자의 요청으로 입체 또는 대체사용이 불가피 하다고 판단될 경우에는 공사감도관의 승인을 득한 후 이를 허용하도록 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 잉여지급자재가 발생하였을 때는 품명, 수량 등을 조사하여 공사감도관에게 보고하여야 하며, 시공자로 하여금 지정장소에 반납하도록 하여야 한다.

제55조(수명사항) ① 건설사업관리기술자는 시공자에게 공사와 관련하여 지시하는 경우에는 다음 각 호에 따라야 한다.

1. 건설사업관리기술자가 공사와 관련하여 시공자에게 지시할 때에는 서면으로 함을 원칙으로 하며, 현장여건에 따라 시급한 경우 또는 경미한 사항에 대하여는 우선 구두지시로 시행토록 조치하고 추후에 이를 서면으로 확인
 2. 건설사업관리기술자의 지시내용을 해당공사 설계도면 및 시방서 등 관계규정에 근거, 구체적으로 기술하여 시공자가 명확히 이해 할 수 있도록 지시
 3. 지시사항에 대하여는 그 이행상태를 수시점검하고 시공자로부터 이행결과를 보고 받아 기록·관리
- ② 건설사업관리기술자는 공사감도관으로부터 지시를 받았을 때에는 다음 각 호와 같이 처리하여야 한다.

1. 공사감독관으로부터 지시를 받은 내용을 기록하고 신속하게 이행되도록 조치하여야 하며, 그 이행결과를 점검·확인하여 발주청(공사감독관)에 서면으로 조치결과를 보고
2. 해당 지시에 대한 이행에 문제가 있을 경우에는 의견을 제시
3. 각종 지시, 통보사항 등을 건설사업관리기술자 전원이 숙지하고 이행에 철저를 기하기 위하여 교육 또는 공람

제56조(품질시험 및 성과검토) ① 건설사업관리기술자는 시공자가 공사계약문서에서 정한 품질관리(또는 시험)계획 요건대로 품질에 영향을 미치는 모든 작업을 성실하게 수행하는지 검사 및 확인하여야 한다.

② 건설사업관리기술자는 품질관리 계획이 발주청으로부터 승인되기 전까지는 원칙적으로 시공자로 하여금 해당업무를 수행하게 하여서는 안된다.

③ 건설사업관리기술자는 해당 건설공사의 설계도서, 시방서, 공정계획 등을 검토하여 품질관리가 소홀해지기 쉽거나 하자 발생빈도가 높으며 시공 후 시정이 어렵고 많은 노력과 경비가 소요되는 공종 또는 부위를 중점 품질관리대상으로 선정하여 다른 공종에 비하여 우선적으로 품질관리 상태를 입회, 확인하여야 하며 중점 품질관리 공종 선정 시 고려해야 할 사항은 다음 각 호와 같다.

1. 공정계획에 의한 월별, 공종별 시험종목 및 시험회수
2. 시공자의 품질관리 요원 인원수 및 공정에 따른 층원계획
3. 품질관리 담당 건설사업관리기술자의 인원수 및 직접 입회, 확인이 가능한 적정 시험회수
4. 공종의 특성상 품질관리 상태를 육안 등으로 간접 확인할 수 있는지 여부
5. 작업조건의 양호, 불량 상태
6. 타 현장의 시공 사례에서 하자발생 빈도가 높은 공종인지 여부
7. 품질관리 불량 부위의 시정이 용이한지 여부
8. 시공 후 지중에 매몰되어 추후 품질확인이 어렵고 재시공이 곤란한지 여부
9. 품질 불량 시 인근부위 또는 타 공종에 미치는 영향의 대소
10. 시공이 광활한 지역에서 이루어져 접근이 용이한지 여부

④ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 내용을 포함한 공종별 중점 품질관리방안을 수립하여 시공자로 하여금 이를 실행토록 지시하고 실행결과를 수시로 확인하여야 한다.

1. 중점 품질관리 공종의 선정
2. 중점 품질관리 공종별로 시공 중 및 시공 후 발생 예상 문제점
3. 각 문제점에 대한 대책방안 및 시공지침
4. 중점 품질관리 대상 구조물, 시공부위, 하자발생 가능성이 큰 지역 또는 부위선정
5. 중점 품질관리대상의 세부관리항목의 선정
6. 중점 품질관리공종의 품질확인 지침
7. 중점 품질관리대장을 작성, 기록관리하고 확인하는 절차

- ⑤ 건설사업관리기술자는 중점 품질관리 대상으로 선정된 공종의 효율적인 품질관리를 위하여 다음 각 호와 같이 관리한다.
 1. 중점 품질관리 대상으로 선정된 공종에 대한 관리방안을 수립하여 시행 전에 발주청(공사감독관)에 보고하고 시공자에게도 통보
 2. 해당 공종 및 시공부위는 상황판이나 도면 등에 표기하여 공사감독관, 건설사업관리기술자, 시공자 모두가 이를 항상 숙지토록 함
 3. 공정계획시 중점 품질관리대상 공종이 동시에 여러 개소에서 시공되거나 공휴일, 야간 등 관리가 소홀해 질 수 있는 시기에 시공되지 않도록 조정
 4. 필요시 해당부위에 “중점 품질관리 공종” 팻말을 설치하고 주의사항을 명기
- ⑥ 건설사업관리기술자는 시공자와 합의된 품질시험에 반드시 입회하여야 한다. 건설사업관리기술자가 합의된 장소 및 시간에 입회하지 않거나, 건설사업관리기술자가 달리 요구하지 않는 한, 시공자는 시험을 진행할 수 있으며 그러한 시험은 건설사업관리기술자의 입회하에 수행된 것으로 간주한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 시공자가 작성한 품질관리(또는 시험)계획에 따라 품질관리 업무를 적절하게 수행하였는지의 여부를 검사하여 그 결과를 공사감독관에게 보고하여야 하며, 공사감독관은 시정이 필요한 경우에는 시공자에게 시정을 요구할 수 있으며, 시정을 요구받은 시공자는 이를 지체 없이 시정하여야 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 시공자가 작성한 품질관리계획서 또는 품질시험계획서에 따라 품질시험·검사가 실시되는지를 확인하여야 한다.
- ⑨ 건설사업관리기술자는 품질시험과 검사를 산업표준화법에 의한 한국산업규격, 법 제55조의 규정에 의한 품질관리기준에 의하여 실시되는지 확인하여야 한다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 매월 품질시험·검사실적을 종합한 시험·검사실적 보고서(별지 제37호 서식)를 제출 받아 이를 확인하여야 한다.
- ⑪ 건설사업관리기술자는 시공자가 발주청에 해당 건설공사에 대한 기성부분 검사 또는 예비 준공검사 신청시 별지 제36호 서식에 따라 제출한 품질시험·검사성과총괄표를 검토·확인하여야 한다.

제57조(시공계획검토) ① 건설사업관리기술자는 시공자로부터 공사시방서의 기준(공사종류별, 시기별)에 의하여 시공계획서를 진행단계별 해당공사 시공 30일 전에 제출받아 이를 검토하여 7일 안에 공사감독관에게 제출하여 승인을 받은 후 시공토록 하여야 하고 시공계획서에는 다음 각 호의 내용이 포함되어야 한다.

1. 현장조직표
2. 공사 세부공정표
3. 주요공정의 시공절차 및 방법
4. 시공일정
5. 주요장비 동원계획
6. 주요자재 및 인력투입계획

7. 주요 설비사양 및 반입계획

8. 품질관리대책

9. 안전대책 및 환경대책 등

10. 지장물 처리계획과 교통처리 대책

② 건설사업관리기술자는 시공자로부터 각종 구조물 시공상세도 및 암발파작업 시공상세도를 사전에 제출받아 다음 각 호의 사항을 고려하여 검토하고 공사감독관에게 제출하여 승인을 받은 후 시공토록 하여야 한다. 또한 철강재 구조물 등 주요구조물인 경우에는 시공상세도를 검토할 때 필요한 경우 공사감독관과 협의하여 당초 설계자를 참여시킬 수 있다.

1. 설계도면 및 시방서 또는 관계규정에 일치하는지 여부(설계기준은 개정된 최신 설계기준에 따름)

2. 현장기술자, 기능공이 명확하게 이해할 수 있는지 여부(실시설계도면을 기준으로 각 공종별, 형식별 세부사항들이 표현되도록 현장여건을 반영)

3. 실제 시공이 가능한지 여부(현장여건과 공종별 시공계획을 최대한 반영하여 시공시 문제점이 발생하지 않도록 각종 구조물의 시공상세도 작성)

4. 안전성의 확보 여부(주철근의 경우, 철근의 길이나 겹이음의 위치 등 철근상세에 관한 변경이 필요한 경우 반드시 전문기술사의 검토·확인을 거쳐 공사감독관의 승인을 받아야 함)

5. 가시설공 시공상세도의 경우, 구조계산서 첨부 여부(관련 기술사의 서명날인 포함)

6. 계산의 정확성

7. 제도의 품질 및 선명성, 도면작성 표준에 일치 여부

8. 도면으로 표시 곤란한 내용은 시공 시 유의사항으로 작성되었는지 등을 검토

③ 건설사업관리기술자는 공사시방서에 작성하도록 명시한 시공상세도와 다음 각 호의 사항에 대한 시공상세도의 작성 여부를 확인하고, 제출된 시공상세도의 구조적인 안전성을 검토·확인하여야 하며 이 경우 주요구조부(가시설물을 포함한다)의 구조적 안전에 관한 사항과 전문적인 기술검토가 필요한 사항은 반드시 관련분야 기술지원기술자가 검토·확인하여야 한다. 다만, 공사조건에 따라 건설사업관리기술자와 시공자가 협의하여 필요한 시공상세도의 목록을 조정할 수 있다.

1. 비계, 동바리, 거푸집 및 가교, 가도 등 가설시설물의 설치상세도 및 구조계산서

2. 구조물의 모따기 상세도

3. 옹벽, 측구 등 구조물의 연장 끝부분 처리도

4. 배수관, 암거, 교량용 날개벽 등의 설치위치 및 연장도

5. 철근 배근도에는 정·부철근등의 유효간격 및 철근 피복두께(측·저면)유지용 스페이서(Spacer) 및 Chair-Bar의 위치, 설치방법 및 가공을 위한 상세도면

6. 철근 겹이음 길이 및 위치의 시방서 규정 준수여부 확인

7. 그 밖에 규격, 치수, 연장 등이 불명확하여 시공에 어려움이 예상되는 부위의 각종 상세도면

- ④ 건설사업관리기술자는 시공상세도(Shop Drawing) 검토·승인 때까지 구조물 시공을 허용하지 말아야 하고, 시공상세도는 접수일로부터 7일 이내에 검토하는 것을 원칙으로 하고, 부득이하게 7일 이내에 검토가 불가능할 경우 사유 등을 명시하여 통보하여야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 공사현장 인근상황을 시공자에게 충분히 조사토록 하여 공사시공과 관련하여 제3자에게 손해를 주지 않도록 시공자에게 대책을 강구하게 하여야 한다.
 - 1. 지하매설물
 - 2. 인근의 도로
 - 3. 교통 시설물
 - 4. 건조물 또는 축사
 - 5. 그 밖의 농경지, 산림 등
- ⑥ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 시험발파 계획서를 사전에 제출받아 다음 각 호의 사항을 고려하여 검토하고 공사감독관에게 제출하여 승인을 받은 후 발파하도록 하여야 한다.
 - 1. 관계규정 저촉여부
 - 2. 안전성 확보여부
 - 3. 계측계획 적정성여부
 - 4. 그 밖에 시험발파를 위하여 필요한 사항

제58조(기술검토) 건설사업관리기술자는 공사 중 해당 공사와 관련하여 시공자의 공법변경 요구 등 중요한 기술적인 사항에 대한 요구가 있는 경우, 요구가 있는 날로부터 7일 이내에 이를 검토하고 의견서를 첨부하여 공사감독관에게 보고하여야 하고 전문성이 요구되는 경우에는 요구가 있는 날로부터 14일 이내에 기술지원기술자의 검토의견서를 첨부하여 보고하여야 한다.

- 제59조(지장물 철거 및 공사중지명령 등) ① 건설사업관리기술자는 공사중에 지하매설물 등 새로운 지장물을 발견하였을 때에는 시공자로부터 상세한 내용이 포함된 지장물 조서를 제출 받아 이를 확인한 후 공사감독관에게 보고하여야 한다.
- ② 건설사업관리기술자는 기존 구조물을 철거할 때에는 시공자로 하여금 현황도(측면도, 평면도, 상세도, 그 밖에 수량산출시 필요한 사항)와 현황사진을 작성하여 제출토록 하고 이를 검토·확인하여 공사감독관에게 보고하고 설계변경시 계상하여야 한다.
 - ③ 법 제40조에 따라 건설사업관리기술자는 시공자가 건설공사의 설계도서, 시방서, 그 밖의 관계서류의 내용과 적합하지 않게 해당 건설공사를 시공하는 경우에는 공사감독관에게 보고하여 재시공명령 등 필요한 조치를 할 수 있게 하여야 한다.
 - ④ 재시공 및 공사중지 지시 등의 적용 한계는 다음 각 호와 같다.
 - 1. 재시공 : 시공된 공사가 품질확보상 미흡 또는 위해를 발생시킬 수 있다고 판단되거나 건설사업관리기술자 또는 공사감독관의 검측·승인을 받지 않고 후속공정을 진행한 경우와 관계규정에 재시공을 하도록 규정된 경우

2. 공사중지 : 시공된 공사가 품질확보상 미흡 또는 중대한 위해를 발생시킬 수 있다고 판단되거나, 안전상 중대한 위험이 발견될 때에는 공사중지를 지시할 수 있으며 공사중지는 부분중지와 전면중지로 구분

⑤ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 공종별로 착공 전부터 준공때까지의 공사과정, 공법, 특기사항을 촬영한 촬영일자가 나오는 공사사진과 시공일자, 위치, 공종, 작업내용 등을 기재한 공사내용 설명서를 제출토록 하여 후일 참고자료로 활용토록 한다. 공사기록 사진은 공종별, 공사추진단계에 따라 다음 각 호의 사항을 촬영한 것이어야 한다.

1. 주요한 공사현황은 착공전, 시공중, 준공 등 시공과정을 알 수 있도록 동일장소에서 촬영

2. 시공 후 검사가 불가능하거나 곤란한 부분

가. 암반선 확인 사진

나. 매몰, 수중 구조물

다. 구조체공사에 대해 철근지름, 간격 및 벽두께, 강구조물(steel box내부, steel girder 등) 경간별 주요부위 부재두께 및 용접전경 등을 알 수 있도록 촬영

라. 공장제품 검사(창문 및 창문틀, 철골검사, PC 자재 등) 기록

마. 지중매설(급·배수관, 전선 등) 광경

바. 매몰되는 옥내외 배관(설비, 전기 등) 광경

사. 전기 등 배전반 주변에서의 배관류

아. 지하매설된 부분의 배근상태 및 콘크리트 두께현황

자. 바닥 및 배관의 행거볼트, 공조기 등의 행거볼트 시공광경

차. 보온, 결로방지관계 시공광경

카. 본 구조물 시공 이후 철거되는 가설시설물 시공광경

⑥ 건설사업관리기술자는 특히 중요하다고 판단되는 시설물에 대하여는 시공자가 공사과정을 비디오카메라 등으로 촬영토록 하여야 한다.

⑦ 건설사업관리기술자는 제5항과 제6항에서 촬영한 사진은 디지털(Digital) 파일 등을 제출받아 수시 검토·확인 할 수 있도록 보관하고 준공시 공사감독관에게 제출한다.

제60조(공정관리) ① 건설사업관리기술자는 해당 공사가 정해진 공기내에 시방서, 도면 등에 따른 품질을 갖추어 완성될 수 있도록 공정관리를 하여야 한다.

② 건설사업관리기술자는 공사 착공일로부터 30일 안에 시공자로부터 공정관리계획서를 제출받아 제출받은 날로부터 14일 이내에 검토하여 공사감독관에게 보고하여야 하며, 공사감독관은 확인 후 승인한다. 검토사항은 다음 각 호와 같다.

1. 시공자의 공정관리 기법이 공사의 규모, 특성에 적합한지 여부

2. 계약서, 시방서 등에 공정관리 기법이 명시되어 있는 경우에는 명시된 공정관리 기법으로 시행되도록 조치
3. 계약서, 시방서 등에 공정관리 기법이 명시되어 있지 않았을 경우, 단순한 공종 및 보통의 공종 공사인 경우 공사조건에 적합한 공정관리 기법을 적용토록 하고, 복잡한 공종의 공사 또는 건설사업관리기술자가 PERT/CPM 이론을 기본으로 한 공정관리가 필요하다고 판단하는 경우에는 별도의 PERT/CPM 기법에 의한 공정관리를 적용토록 조치
- ③ 건설사업관리기술자는 공사의 규모, 공종 등 제반여건을 감안하여 시공자가 공정관리 업무를 성공적으로 수행할 수 있는 공정관리 조직을 갖추도록 다음 각 호의 사항을 검토하여야 한다.
 1. 공정관리 요원 자격 및 그 요원수 적합 여부
 2. 소프트웨어(Software)와 하드웨어(Hardware) 규격 및 그 수량 적합 여부
 3. 보고체계의 적합성 여부
 4. 계약공기 준수 여부
 5. 각 작업(Activity) 공기에 품질, 안전관리가 고려되었는지 여부
 6. 지정휴일, 천후조건 감안 여부
 7. 자원조달에 무리가 없는지 여부
 8. 주공정의 적합 여부
 9. 공사주변 여건, 법적 제약조건 감안 여부
 10. 동원 가능한 장비, 그 밖의 부대설비 및 그 성능 감안 여부
 11. 특수장비 동원을 위한 준비기간의 반영 여부
 12. 동원 가능한 작업인원과 작업자의 숙련도 감안 여부
- ④ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 전체 실시공정표에 따른 월간, 주간 상세공정표를 사전에 제출받아 검토하여 공사감도관에게 보고하여야 한다.
 1. 월간상세공정표 : 작업착수 1주 전 제출
 2. 주간상세공정표 : 작업착수 2일 전 제출
- ⑤ 건설사업관리기술자는 매주 또는 매월 정기적으로 공사진도를 확인하여 예정공정과 실시공정을 비교하여 공사의 부진 여부를 검토한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 공사진도율이 계획공정대비 월간 공정실적이 10%이상 지연(계획공정대비 누계공정실적이 100% 이상일 경우는 제외)되거나 누계공정 실적이 5%이상 지연될 때는 공사감도관에게 보고하고 공사감도관은 시공자에게 부진사유 분석, 근로자 안전확보를 고려한 부진공정 만회대책 및 만회공정표를 수립하도록 지시하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 설계변경 등으로 인한 물공량의 증감, 공법변경, 공사중 재해, 천재지변 등 불가항력에 의한 공사중지, 지급자재 공급지연, 공사용지의 제공의 지연, 문화재 발굴조사 등의 현장실정 또는 시공자의 사정 등으로 인하여 공사 진척실적이 지속적으로 부진할 경우 시공자로부터 수정 공정계획을 제출받아 제출일로부터 5일 이내에 검토하고 공사감도관에게 보고하여야 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 추진계획과 실적을 월간 또는 분기보고서에 포함하여 공사감도관에게 보고하여야 한다(별지 제14호 서식).

- ⑨ 건설사업관리기술자는 시공자가 준공기한 연기신청서를 제출할 경우 이의 타당성을 검토·확인하고 검토의견서를 첨부하여 공사감독관에게 보고하여야 한다.

제61조(안전관리) ① 건설사업관리기술자는 건설공사의 안전시공 추진을 위해서 안전조직을 갖추도록 하여야 하고 안전조직은 현장규모와 작업내용에 따라 구성하며 동시에 산업안전보건법의 해당규정(「산업안전보건법」 제13조 안전보건관리책임자 선임, 제14조 관리감독자 지정, 제15조 안전관리자 배치, 제16조 보건관리자 배치, 제18조 안전보건총괄책임자 선임 및 제29조의2 안전·보건에 관한 노사협의체 운영)에 명시된 업무도 수행되도록 조직편성을 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 시공자가 영 제98조와 제99조에 따라 작성한 건설공사 안전관리계획서를 공사 착공 전에 제출받아 적정성을 검토하고 이행확인 및 평가 등 사고예방을 위한 제반 안전관리 업무를 검토한 후 공사감독관에게 보고하여야 한다.

- ③ 공사감독관은 건설사업관리기술자 중 안전관리담당자를 지정하고 안전관리담당자로 지정된 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 작업현장에 수시로 입회하여 시공자의 안전관리자를 지도·감독하도록 하여야 하며 공사전반에 대한 안전관리계획의 사전검토, 실시확인 및 평가, 자료의 기록유지 등 사고예방을 위한 제반 안전관리 업무에 대하여 확인을 하도록 하여야 한다.

1. 추락 또는 낙하 위험이 있는 작업
2. 발파, 중량물 취급, 화재 및 감전 위험작업
3. 크레인 등 건설장비를 활용하는 위험작업
4. 그 밖의 안전에 취약한 공종 작업

- ④ 건설사업관리기술자는 시공자 중 안전보건관리책임자(현장대리인)와 안전관리자 및 보건관리자(법정자격자)를 지정하게 하여 현장의 전반적인 안전·보건문제를 책임지고 추진하도록 하여야 한다.

- ⑤ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 근로기준법, 산업안전보건법, 산업재해보상보험법, 시설물의 안전관리에 관한 특별법과 그 밖의 관계법규를 준수하도록 하여야 한다.

- ⑥ 건설사업관리기술자는 산업재해 예방을 위한 제반 안전관리 지도에 적극적인 노력을 경주하도록 함과 동시에 안전관계법규를 이행하도록 하기 위하여 다음 각 호와 같은 업무를 수행하여야 한다.

1. 시공자의 안전조직 편성 및 임무의 법상 구비조건 충족 및 실질적인 활동 가능성 검토
2. 안전관리자에 대한 임무수행 능력 보유 및 권한 부여 검토
3. 시공계획과 연계된 안전계획의 수립 및 그 내용의 실효성 검토
4. 유해·위험방지계획(수립 대상에 한함) 내용 및 실천 가능성 검토(산업안전보건법 제48조 제3항, 제4항)
5. 안전점검 및 안전교육 계획의 수립 여부와 내용의 적정성 검토(법 제62조, 산업안전보건법 제31조, 제32조)
6. 안전관리 예산편성 및 집행계획의 적정성 검토

7. 현장 안전관리 규정의 비치 및 그 내용의 적정성 검토
8. 산업안전보건관리비의 타 용도 사용내역 검토
- ⑦ 건설사업관리기술자는 시공자가 법 제62조제1항에 따른 안전관리계획이 성실하게 수행되는지 다음 각 호의 내용을 확인하여야 한다.
 1. 안전관리계획의 이행 및 여건 변동시 계획변경 여부 확인
 2. 안전보건 협의회 구성 및 운영상태 확인
 3. 안전점검계획 수립 및 실시 여부 확인(일일, 주간, 우기 및 해빙기, 하절기, 동절기 등 자체안전점검, 건설기술관리법에 의한 안전점검, 안전진단 등)
 4. 안전교육계획의 실시 확인 (사내 안전교육, 직무교육)
 5. 위험장소 및 작업에 대한 안전조치 이행 여부 확인(제3항 각 호의 작업 등)
 6. 안전표지 부착 및 이행여부 확인
 7. 안전통로 확보, 자재의 적치 및 정리정돈 등이 성실하게 수행되는지 확인
 8. 사고조사 및 원인 분석, 각종 통계자료 유지
 9. 월간 안전관리비 및 산업안전보건관리비 사용실적 확인
 10. 근로자에 대한 건설업 기초 안전·보건 교육의 이수 확인
 11. 석면안전관리법 제30조에 의한 석면해체 제거작업을 수반하는 공사에 대하여 적정 건설사업관리기술자 지정 및 업무수행
 12. 근로자 건강검진 실시 확인
- ⑧ 건설사업관리기술자는 안전에 관한 업무를 수행하기 위하여 시공자에게 다음 각 호의 자료를 기록·유지토록 하고 이행상태를 점검한다.
 1. 안전업무 일지(일일보고)
 2. 안전점검 실시(안전업무일지에 포함 가능)
 3. 안전교육(안전업무일지에 포함가능)
 4. 각종 사고보고
 5. 월간 안전 통계(무재해, 사고)
 6. 안전관리비 및 산업안전보건관리비 사용실적 (월별 점검·확인)
- ⑨ 건설사업관리기술자는 건설공사 안전관리계획 내용에 따라 안전조치·점검 등 이행을 하였는지의 여부를 확인하고 미이행시 시공자로 하여금 안전조치·점검 등을 선행한 후 시공하게 한다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자가 영 제100조에 따른 자체 안전점검을 매일 실시하였는지의 여부를 확인하여야 하며, 건설안전점검전문기관에 의뢰하여야 하는 정기·정밀 안전점검을 할 때에는 입회하여 적정한 점검이 이루어지는 지를 지도하고 그 결과를 공사감독관에게 보고하여야 한다.
- ⑪ 건설사업관리기술자는 영 제100조에 따라 시행한 정기·정밀 안전점검 결과를 시공자로부터 제출받아 검토하여 공사감독관에게 보고하고 발주청의 지시에 따라 시공자에게 필요한 조치를 하게 한다.

- ⑫ 건설사업관리기술자는 시공회사의 안전관리책임자와 안전관리자 등에게 교육시키고 이들로 하여금 현장 근무자에게 다음 각 호의 내용과 자료가 포함된 안전교육을 실시토록 지도·감독하여야 한다.
1. 산업재해에 관한 통계 및 정보
 2. 작업자의 자질에 관한 사항
 3. 안전관리조직에 관한 사항
 4. 안전제도, 기준 및 절차에 관한 사항
 5. 생산공정에 관한 사항
 6. 산업안전보건법 등 관계법규에 관한 사항
 7. 작업환경관리 및 안전작업 방법
 8. 현장안전 개선방법
 9. 안전관리 기법
 10. 이상발견 및 사고발생시 처리방법
 11. 안전점검 지도 요령과 사고조사 분석요령
- ⑬ 건설사업관리기술자는 공사가 중지(차수별 준공에 따라 공사가 중단된 경우를 포함한다) 되는 건설현장에 대해서는 안전관리담당자로 지정된 건설사업관리기술자를 입회하도록 하여 공사중지(준공)일로부터 5일 이내에 시공자로 하여금 영 제100조제1항에 따른 자체 안전점검을 실시하도록 하고, 점검결과를 발주청에 보고한 후 취약한 부분에 대해서는 시공자에게 필요한 안전조치를 하게 하여야 한다.
- ⑭ 건설사업관리기술자는 현장에서 사고가 발생하였을 경우에는 시공자에게 즉시 필요한 응급조치를 취하도록 하고 공사감독관에게 즉시 보고하여야 한다.

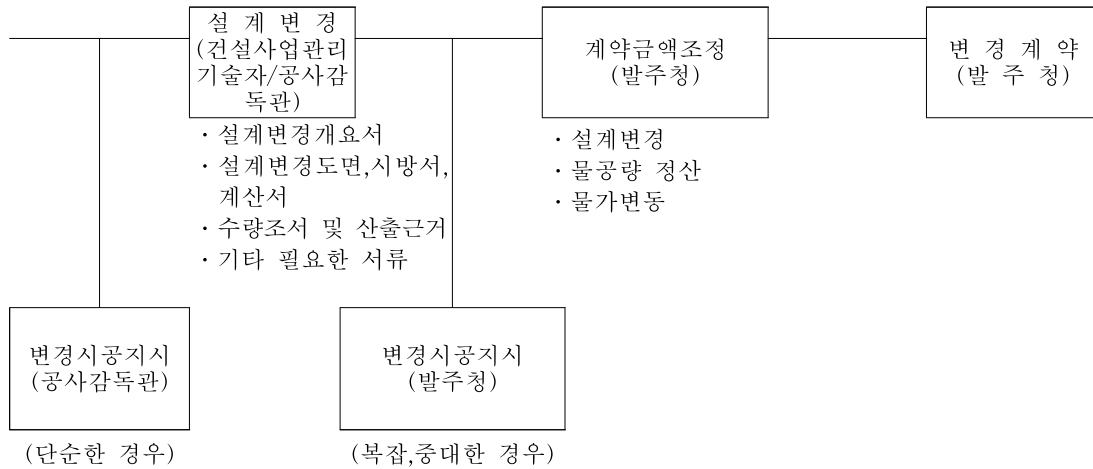
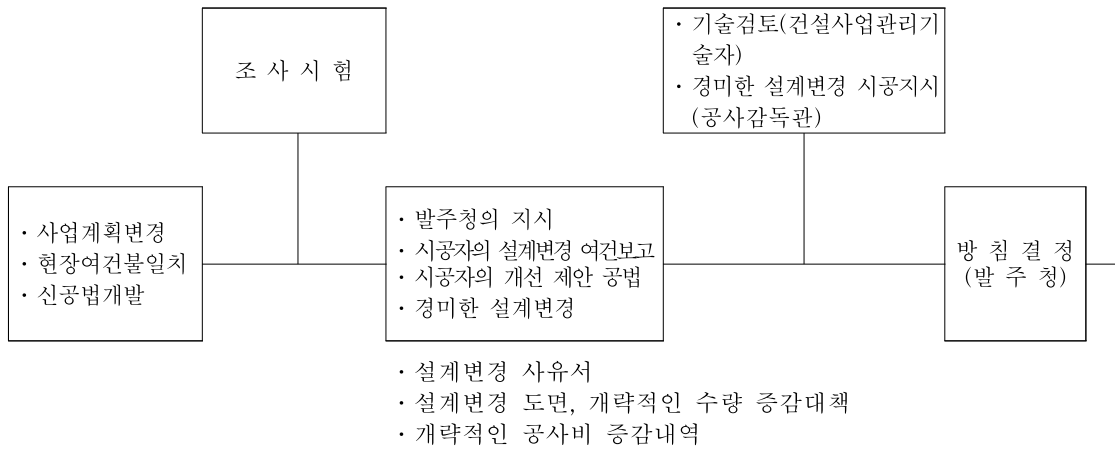
제62조(환경관리) ① 건설사업관리기술자는 사업시행으로 인한 위해를 방지하고 『환경영향평가법』에 의해 받은 환경영향평가 내용과 이에 대한 협의내용을 충실히 이행토록 하여야 하고 조직편성을 하여 그 의무를 수행토록 지도·감독하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 환경관리책임자를 지정하게 하여 환경관리 계획 수립과 대책 등을 수립하게 하여야 하고, 예산의 조치와 환경관리자, 환경담당자를 임명하도록 하며 현장 환경관리업무를 책임지고 추진하게 하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 환경영향평가법 시행규칙 제13조에 따라 발주청에 의해 관리책임자로 지정된 경우 협의내용의 관리를 성실히 수행하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 해당 공사에 대한 환경영향평가보고서 및 환경영향평가 협의내용을 근거로 하여 지형·지질, 대기, 수질, 소음·진동 등의 관리계획서가 수립되었는지 다음 각 호의 내용을 검토한 후 공사감독관에게 보고하여야 한다.
 1. 시공자의 환경관리 조직·편성 및 임무의 법상 구비조건, 충족 및 실질적인 활동 가능성 검토
 2. 환경영향평가 협의내용의 관리계획 실효성 검토
 3. 환경영향 저감대책 및 공사중, 공사 후 환경관리계획서 적정성 검토

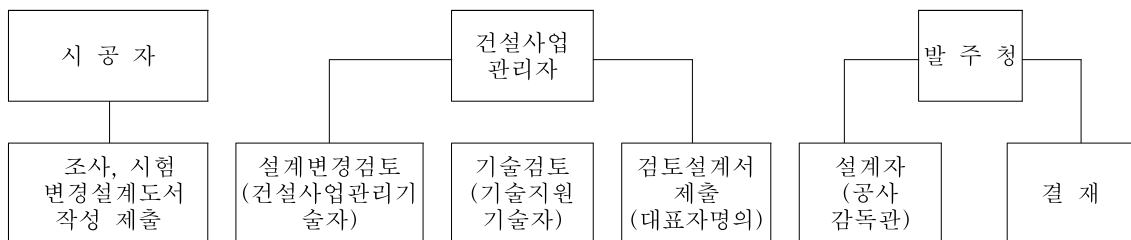
4. 환경전문기술자 자문사항에 대한 검토
5. 환경관리 예산편성 및 집행계획 적정성 검토
- ⑤ 건설사업관리기술자는 사후 환경관리계획에 따른 공사현장에 적합한 관리가 되도록 다음 각 호의 내용과 같이 업무를 수행하여야 한다.
 1. 시공자로 하여금 환경영향평가서 내용을 검토하여 현장실정에 적합한 저감대책을 수립하여 시공단계별 관리계획서를 수립
 2. 시공자에게 항목별 시공전·후 사진촬영 및 위치도를 작성하여 협의내용 관리대장에 기록
 3. 시공자로 하여금 환경관리에 대한 점검 및 평가를 실시하고 환경영향조사결과서에 기록
- ⑥ 건설사업관리기술자는 「환경영향평가법」 제23조에 따른 협의내용을 기재한 관리대장을 비치토록 하고 기록사항이 사실대로 작성·이행되는지를 점검하여야 한다. (별지 제43호 서식)
- ⑦ 건설사업관리기술자는 「환경영향평가법」 제24조제1항의 규정에 따른 사후환경영향 조사 결과를 조사기간이 만료된 날부터 30일 이내(다만, 조사기간이 1년 이상인 경우에는 매년도별 조사결과를 다음 해 1월 31일까지 통보하여야 함)에 지방환경청장 및 승인기관의 장에게 통보할 수 있도록 지도하여야 한다.(별지 제44호 서식)
- ⑧ 건설사업관리기술자는 건축물 해체·제거과정에서 석면이 발생하는 경우에는 관련 규정에 따라 처리될 수 있도록 지도·감독하여야 한다.
- ⑨ 시공자는 사토 및 순성토가 10,000m³ 이상 발생하는 공사현장에서는 과적차량 발생을 방지하기 위하여 축중기를 설치하여야 하며, 축중기 설치 및 관리에 관한 사항은 「건설현장 축중기 설치지침(국토교통부 훈령)」과 「건설공사차량과적방지지침」에 따른다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 제9항에 따라 시공자가 설치한 축중기가 적절히 운영·관리되도록 확인하여야 한다.

제63조(설계변경 관리) ① 건설사업관리기술자는 공사 실정보고에 관련하여 다음 각 호의 업무를 수행하여야 한다.

1. 설계도서와 현지여건이 상이한 부분에 대한 내용 파악(현지 여건 조사)
2. 시공자가 제출한 실정보고 내용의 적정성 검토
3. 발주청에 설계변경을 위한 공사 실정보고 제출
- ② 건설사업관리기술자는 특수한 공법이 적용되는 경우 기술검토 및 시공상 문제점 등의 검토를 할 때에는 건설사업관리용역업자의 본사 기술지원기술자 등을 활용하고, 필요시 발주청과 협의하여 외부의 국내·외 전문가에 자문하여 검토의견을 제시 할 수 있으며 특수한 공종에 대하여 외부 전문가의 건설사업관리 참여가 필요하다고 판단될 경우 발주청과 협의하여 외부전문가를 참여 시킬 수 있다.
- ③ 건설사업관리기술자는 설계변경 및 계약금액의 조정업무의 흐름도를 참조하여 건설사업관리업무를 수행하여야 한다.
 1. 업무흐름도



2. 설계변경에 의한 계약금액 조정업무의 처리절차



- ④ 건설사업관리기술자는 공사 시행과정에서 당초설계의 기본적인 사항인 중심선, 계획고, 구조물의 구조 및 공법 등의 변경없이 현지여건에 따른 위치변경과 연장 증감 등으로 인한 수량증감이나 단순 구조물의 추가 또는 삭제 등의 경미한 설계변경 사항이 발생한 경우에는 설계변경도면, 수량증감 및 증감공사비 내역을 시공자로부터 제출받아 검토하고

공사감독관에게 보고하여야 한다.

- ⑤ 발주청은 사업환경의 변동, 기본계획의 조정, 민원에 의한 노선변경, 공법변경, 그 밖에 시설물 추가 등으로 설계변경이 필요한 경우에는 다음 각 호의 서류를 첨부하여 서면으로 건설사업관리기술자에게 설계변경을 하도록 지시하여야 한다. 단, 발주청이 설계변경도서를 작성할 수 없을 경우에는 설계변경 개요서만 첨부하여 설계변경 지시를 할 수 있다.
 - 1. 설계변경 개요서
 - 2. 설계변경 도면, 시방서, 계산서 등
 - 3. 수량산출조서
 - 4. 그 밖에 필요한 서류
- ⑥ 제5항의 지시를 받은 건설사업관리기술자는 지체없이 시공자에게 동 내용을 통보하여야 한다. 이 경우 발주청의 요구로 만들어지는 설계변경도서 작성비용은 원칙적으로 발주청이 부담하여야 한다.
- ⑦ 설계변경을 하려는 경우 건설사업관리기술자는 발주청의 방침에 따라 시공자로 하여금 제5항 각 호의 서류와 설계변경에 필요한 구비서류를 작성하도록 한다. 이때 기술지원기술자는 현지여건 등을 확인하여 건설사업관리기술자에게 기술검토서를 작성·제출하여야 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 시공자가 현지여건과 설계도서가 부합되지 않거나 공사비의 절감과 건설공사의 품질향상을 위한 개선사항 등 설계변경이 필요하다고 설계변경사유서, 설계변경도면, 개략적인 수량증감내역 및 공사비 증감내역 등의 서류를 첨부하여 제출하면 이를 검토하여 필요시 기술검토의견서를 첨부하여 공사감독관에게 보고하고, 발주청의 방침을 득한 후 시공하도록 조치하여야 한다.
- ⑨ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 현장실정 보고를 접수 후 기술검토 등을 요하지 않는 단순한 사항은 7일 이내, 그 외의 사항을 14일 이내에 검토처리 하여야 하며, 만일 기일내 처리가 곤란하거나 기술적 검토가 미비한 경우에는 그 사유와 처리계획을 공사감독관에게 보고하고 시공자에게도 통보하여야 한다.
- ⑩ 시공자는 구조물의 기초공사 또는 주공정에 중대한 영향을 미치는 설계변경으로 방침확정이 긴급히 요구되는 사항이 발생하는 경우에는 제8항 및 제9항의 절차에 따르지 않고 건설사업관리기술자에게 긴급 현장 실정보고를 할 수 있으며, 건설사업관리기술자는 이를 공사감독관에게 지체없이 유선, 전자우편 또는 팩스 등으로 보고하여야 한다.
- ⑪ 발주청은 제8항, 제9항, 제10항에 따라 설계변경 방침결정 요구를 받은 경우에 설계변경에 대한 기술검토를 위하여 발주청의 소속직원으로 기술검토팀(T/F팀)을 구성(필요시 민간전문가로 자문단을 구성)·운영하여야 하며, 이 경우 단순한 사항은 7일 이내, 그 외의 사항은 14일 이내에 방침을 확정하여 공사감독관 및 건설사업관리기술자에게 통보하여야 한다. 다만, 해당 기일내 처리가 곤란하여 방침결정이 지연될 경우에는 그 사유를 명시하여 통보하여야 한다.

- ⑫ 발주청은 설계변경 원인이 설계자의 하자라고 판단되는 경우에는 설계변경(안)에 대한 설계자 의견서를 제출토록 하여야 하며, 대규모 설계변경 또는 주요 구조 및 공중에 대한 설계변경은 설계자에게 설계변경을 지시하여 조치한다.
- ⑬ 시공자의 “개선제안공법”으로 설계변경을 제안하는 경우에는 『건설기술개발 및 관리 등에 관한 운영규정』(국토교통부 훈령)에 따라 처리하여야 한다.
- ⑭ 건설사업관리기술자는 설계변경 등으로 인한 계약금액의 조정을 위한 각종 서류를 시공자로부터 제출받아 검토한 후 설계서를 대표자 명의로 공사감독관에게 제출하여야 한다. 다만, 대규모 통합건설사업관리의 경우에 검토자는 실제 검토한 담당 건설사업관리기술자 및 책임건설사업관리기술자가 연명으로 날인토록 하고 변경설계서의 표지 양식은 사전에 발주청과 협의하여 정하여야 한다.
- ⑮ 건설사업관리기술자는 설계변경 등으로 인한 계약금액 조정 업무처리를 지체함으로써 공사추진에 지장을 초래하지 않도록 적기에 계약변경이 이루어 질 수 있도록 조치하고 시공자의 설계변경도서 미제출에 따른 지체시에는 준공조서 작성 시 그 사유를 명시하고 정산 조치하여야 한다. 최종 계약금액의 조정은 예비 준공검사기간 등을 고려하여 늦어도 준공예정일 75일 전까지 발주청에 제출되어야 한다.

제64조(암반선 확인) ① 발주청은 공사착공 즉시 암판정위원회를 상시 구성·운영하고 암반선 노출 즉시 암판정을 실시하도록 하여야 하며 직접 육안으로 확인하고, 정확한 판정을 위해 필요한 추가 시험을 실시하여야 한다.

② 암판정 준비 및 절차는 다음 각 호와 같은 요령으로 실시한다.

1. 암판정 대상은 절토부 암선 변경시와 구조물 기초(암거, 교량 등), 터널 암질변경시 등에 대하여 실시
2. 암판정 요청 체계도 작성
3. 암판정위원회는 암판정 대상 공종의 중요성, 수량, 시공현장 여건 등을 종합적으로 고려하여 토질 및 기초분야 기술지원기술자(건축공사는 토목분야 기술지원기술자를 말함), 공사감독관, 외부전문가 및 건설사업관리기술자 등으로 구성하고 시공회사의 현장대리인은 반드시 입회
4. 준비사항 및 보고방법
 - 가. 절토부 암판정을 할 때에는 측량기, 줄자, 카메라, 깃발 등을 준비하고 물량 증감 현황표, 토적표, 횡단도(암질 구분표시), 공사비 증감대비표 등 첨부
 - 나. 구조물 기초 암판정을 할 때에는 주상도 작성(당초와 변경비교), 종평면도, 측량성과표, 시공계획(기초에 대한 의견서), 기초확인 측량시 사진촬영 보관(근경, 원경), 시추와 굴착에 의한 시료함을 보관(시험실 비치)하고 보고
 - 다. 터널 암판정을 할 때에는 주상도, 측량성과표, 굴착천공표, 종평면도, 사진, 현장 시험실에 단면별 시료채취 보관함 비치, 터널굴착(막장)별 관리대장을 기록·비치하고 설계조건과 상이한 암질변화시 굴착방법과 보강방법을 임의대로 하지 말고, 암판정위원회의 심의를 거친 후 시행, 보고

제65조(설계변경계약전 기성고 및 지급자재의 지급) ① 건설사업관리기술자는 발주청의 방침을 지시 받았거나, 승인을 받은 설계변경 사항의 기성고는 해당 공사의 변경계약을 체결하기 전이라도 당초 계약된 수량과 공사비 범위에서 설계변경 승인 사항의 공사 기성부분에 대하여 기성고를 검토하여야 한다.

② 건설사업관리기술자는 제1항의 설계변경 승인 사항에 따른 발주청이 공급하는 지급자재에 대하여 시공자의 요청이 있을 경우 변경계약 체결전이라고 하여도 공사추진상 필요할 경우 변경된 소요량을 확인한 후 공사감독관에게 보고하여야 하며 공사감독관은 공사추진에 지장이 없도록 조치하여야 한다.

제66조(물가변동으로 인한 계약금액 조정) 건설사업관리기술자는 시공자로부터 물가변동에 따른 계약금액 조정·요청을 받을 경우 다음 각 호의 서류를 제출받아 적정성을 검토한 후 14일 이내에 공사감독관에게 보고하여야 한다.

1. 물가변동 조정요청서
2. 계약금액 조정요청서
3. 품목조정을 또는 지수조정을 산출근거
4. 계약금액 조정 산출근거
5. 그 밖의 설계변경에 필요한 서류

제67조(업무조정회의) ① 발주청은 공사시행과 관련하여 공사관계자간에 발생하는 이견을 효율적으로 조정하기 위하여 업무조정회의를 운영하여야 한다.

② 업무조정회의는 발주청, 건설사업관리기술자, 시공자(하도급업체를 포함) 관계자가 참여하며 필요시 기술자문위원회위원, 변호사, 변리사, 교수 등 민간전문가 등의 자문을 받을 수 있다.

③ 업무조정회의의 심의대상은 다음 각 호와 같다.

1. 공사관계자 일방의 귀책사유로 인한 공정지연 또는 공사비 증가 등의 피해가 발생한 경우
2. 공사관계자 일방의 부당한 조치로 인하여 피해가 발생한 경우
3. 그 밖의 공사시행과 관련하여 공사관계자간에 발생한 이견의 해결

④ 업무조정회의에 안건을 상정하고자 하는 자는 업무조정에 필요한 서류를 작성하여 발주청에 제출하여야 하며, 발주청은 안건상정 요청을 받은 날로부터 20일 이내에 회의를 개최하여 조정하여야 한다.

⑤ 발주청, 건설사업관리용역업자, 시공자는 회의결과에 승복하지 않을 경우 법원에 소송을 제기할 수 있다.

제68조(기성·준공검사자 임명 및 검사기간) ① 건설사업관리기술자는 시공자로부터 별지 제45호 서식의 기성부분검사원 또는 별지 제49호 서식의 준공검사원을 접수하였을 때는 검토하여 공사감독관에게 보고하고, 별지 제46호 서식의 건설사업관리조서와 다음 각 호의 서류를 첨부하여 발주청에 제출하여야 한다. 다만, 「국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제55조제7항 및 「지방자치단체를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제64조제6항에 따른 약식 기성검사의 경우에는 건설사업관리조서와 기성부분내역서만을 제출할 수 있다.

1. 주요자재 검사 및 수불부
 2. 시공 후 매몰부분에 대한 건설사업관리기술자의 검사기록 서류 및 시공 당시의 사진
 3. 품질시험·검사 성과 총괄표
 4. 발생품 정리부
 5. 준공검사원에는 지급자재 잉여분 조치현황과 공사의 사전검측·확인서류, 안전관리점검총괄표 추가첨부
- ② 발주청은 기성부분검사원 또는 준공검사원을 접수하였을 때는 3일안에 소속 직원 중 2명 이상의 검사자를 임명하여야 하며, 필요시 시설물 인수기관, 유지관리기관의 직원으로 하여금 기성 및 준공검사에 입회·확인토록 조치하여야 한다.
- ③ 기성 또는 준공검사자(이하 “검사자”라 함)는 계약에 소정 기일이 명시되지 않는 한 임명통지를 받은 날로부터 8일 안에 해당공사의 검사를 완료하고 별지 제48호, 별지 제50호 서식의 검사조서를 작성하여 검사완료일로부터 3일 안에 검사결과를 소속 기관의 장에게 보고하여야 한다.
- ④ 검사자는 검사조서에 검사사진을 첨부하여야 하며, 준설공사의 경우는 수심평면도를 첨부하여야 한다.
- ⑤ 발주청의 장은 천재지변, 해일, 그 밖에 이에 준하는 불가항력으로 인해 제9항에서 정한 기간을 준수할 수 없을 때에는 검사에 필요한 최소한의 범위 내에서 검사기간을 연장할 수 있다.
- ⑥ 불합격 공사에 대한 보완, 재시공 완료 후 재검사 요청에 대한 검사기간은 시공자로부터 그 시정을 완료한 사실을 통보 받은 날로부터 제9항의 기간을 계산한다.

제69조(기성·준공검사 및 재시공) ① 검사자는 해당 공사의 현장에 상주기술자 및 시공자 또는 그 대리인 등을 입회케 하여야 한다.

② 건설사업관리기술자는 다음 사항을 준비하여 검사자가 확인하도록 하여야 한다.

1. 기성검사
 - 가. 기성부분내역(별지 제47호 서식)
 - 나. 지급자재의 시험기록 및 비치목록
 - 다. 시공 완료되어 검사시 외부에서 확인하기 곤란한 부분(가시설, 고공시설물, 수중, 접근 곤란한 시설물 등)에 대해서 시공당시 검측자료(영상자료 등)로 갈음
 - 라. 건설사업관리기술자의 기성검사원에 대한 사전 검토의견서

마. 품질시험·검사 성과 총괄표 내용

바. 그 밖에 발주청이 요구한 사항

2. 준공검사

가. 준공도서

나. 감리 업무일지 등 제감리기록

다. 폐품 또는 발생품 대장

라. 지급자재 수불부

마. 가시설 철거 및 현장 복구기록 (토석 채취장 포함)

바. 건설사업관리기술자의 준공검사에 대한 검토의견서

사. 그 밖에 발주청이 요구한 사항

- ③ 검사자는 시공된 부분이 수중 지하구조물의 내부 또는 저부 등 시공 후 매몰되어 사후검사가 곤란한 부분과 주요 구조물에 중대한 피해를 주거나 대량의 파손 및 재시공 행위를 요하는 검사는 건설사업관리조서와 사전검사 등을 근거로 하여 검사를 행할 수 있다.
- ④ 검사자는 검사에 합격되지 않는 부분이 있을 때에는 소속기관의 장에게 지체없이 그 내용을 보고하고 즉시 시공자로 하여금 보완시공 또는 재시공케 한 후, 재검사하여야 한다.

제70조(준공검사 등의 절차) ① 건설사업관리기술자는 해당 공사완료 후 준공검사전 사전 시운전 등이 필요하면 시공자로 하여금 다음 각 호의 사항이 포함된 시운전을 위한 계획을 수립하여 시운전 30일 전까지 제출토록 하여야 한다.

1. 시운전 일정

2. 시운전 항목 및 종류

3. 시운전 절차

4. 시험장비 확보 및 보정

5. 설비 기구 사용계획

6. 운전요원 및 검사요원 선임계획

② 건설사업관리기술자는 시공자가 제출한 시운전계획서를 검토하여 시운전 20일 전까지 공사감독관에게 보고하도록 하여야 한다.

③ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 다음 각 호와 같이 시운전 절차를 준비하도록 하여야 하며 시운전에 임회하여야 한다.

1. 기기점검

2. 예비운전

3. 시운전

4. 성능보장운전

5. 검수

6. 운전인도

④ 건설사업관리기술자는 시운전 완료 후에 다음 각 호의 성과품을 시공자로부터 제출받아 검토 후 발주청에 인계하여야 한다.

1. 운전개시, 가동절차 및 방법
 2. 점검항목 점검표
 3. 운전지침
 4. 기기류 단독 시운전 방법검토 및 계획서
 5. 실가동 다이어그램(Diagram)
 6. 시험 구분, 방법, 사용매체 검토 및 계획서
 7. 시험성적서
 8. 성능시험성적서 (성능시험 보고서)
- ⑤ 건설사업관리기술자는 공사현장에 주요공사가 완료되고 현장이 정리단계에 있을 때에는 준공 2개월 전에 준공 기한내 준공 가능여부 및 미진사항의 사전 보완을 위해 예비 준공 검사를 실시토록 준비하고 공사감독관에게 보고하여야 한다.
 - ⑥ 발주청은 예비준공검사에 필요시 기술지원기술자 및 지방자치단체 등 유관기관 소속직원을 참여하게 할 수 있다.
 - ⑦ 예비준공검사는 건설사업관리기술자가 확인한 정산설계도서 등에 따라 검사하여야 하며, 그 검사 내용은 준공검사에 준하여 철저히 시행하여야 한다.
 - ⑧ 건설사업관리기술자는 정산설계도서 등을 검토·확인하고 시설 목적물이 발주청에 차질 없이 인계될 수 있도록 하여야 한다. 건설사업관리기술자는 시공자로부터 가능한 준공예정일 2개월 전까지 정산설계도서를 제출받아 이를 검토·확인하여야 한다.
 - ⑨ 건설사업관리기술자는 시공자가 작성 제출한 준공도면이 실제 시공된 대로 작성되었는지의 여부를 검토·확인하여 검토의견서를 공사감독관에게 제출하여야 한다.

제71조(계약자간 시공인터페이스 조정) 건설사업관리기술자는 다음 각 호와 같은 계약자간 시공인터페이스 조정업무를 수행해야 한다.

1. 공사관계자간 업무조정회의 운영 실시
2. 공사 시행단계별 간섭사항 내용파악을 위한 사전 검토

제72조(시공단계의 예산검증 및 지원) ① 건설사업관리기술자는 예산검증 및 공사도급계약/관급자재계약과 관련하여 기술적 검토를 하여야 하며 다음 각 호의 내용을 포함한다.

1. 예산확정여부 및 계약방식(예:장기계속계약, 계속비계약, 단년도계약)에 따라 자금집행계획 수립지원(연도별예산 및 연부액을 고려하여)
 2. 공사도급 및 납품계약이 연도별 예산의 범위내에 해당 되는지, 산출내역 및 예정공정률(보합률)의 적정성검토, 관급자재의 경우 납품시기의 적정성 검토 및 조정이 필요한 경우 기술지원업무
 3. 계약시기에 따른 원가계산제비율 규정을 준수 여부(항목누락여부, 최소비율항목, 최대비율항목)
- ② 건설사업관리기술자는 기성 및 계약변경에 의한 예산 모니터링 및 예측 등 통제업무지원을 수행하여야 하며 다음 각 호의 내용을 포함한다.

1. 예산대비 선금, 차수별 기성집행, 관급자재 대가지급 등 그 밖의 지출비용 집행현황 모니터링 및 분석 등
2. 설계변경 및 물가변동에 의한 계약금액 조정 시 예산변동상황 모니터링 및 분석 등, 발주청 예산통제업무 지원(필요시 방안제시)
3. 기능향상 또는 공사비절감을 위한 시공VE수행 업무지원

제8장 시공 단계 업무(감독 권한대행 업무 포함)

제73조(일반행정업무) ① 건설사업관리기술자는 시공자가 제출하는 다음 각 호의 서류를 접수하여야 하며 접수된 서류에 하자가 있을 경우에는 접수일로부터 3일 이내에 시공자에게 문서로 보완을 지시하여야 한다.

1. 지급자재 수급요청서 및 대체사용 신청서
 2. 주요기자재 공급원 승인요청서
 3. 각종 시험성적표
 4. 설계변경 여건보고
 5. 준공기한 연기신청서
 6. 기성·준공 검사원
 7. 하도급 통지 및 승인요청서
 8. 안전관리 추진실적 보고서(안전관리 활동, 안전관리비 및 산업안전보건관리비 사용실적 등)
 9. 확인측량 결과보고서
 10. 물량 확정보고서 및 물가 변동지수 조정을 계산서
 11. 품질관리계획서 또는 품질시험계획서
 12. 그 밖에 시공과 관련된 필요한 서류 및 도표(천후표, 온도표, 수위표, 조위표 등)
 13. 발파계획서
 14. 원가계산에 의한 예정가격작성준칙에 대한 공사원가계산서상의 건설공사 관련 보험료 및 건설근로자퇴직공제부금비 납부내역과 관련 증빙자료
 15. 일용근로자 근로내용확인신고서
- ② 건설사업관리기술자는 건설사업관리업무수행상 필요한 경우에는 다음 각 호의 문서를 별지 서식을 참조하여 작성·비치하여야 한다.
1. 문서접수 및 발송대장(별지 제33호 서식)
 2. 민원처리부(별지 제34호 서식)
 3. 품질시험계획(별지 제35호 서식)
 4. 품질시험·검사성과 총괄표(별지 제36호 서식)
 5. 품질시험·검사 실적보고서(별지 제37호 서식)
 6. 검측대장(별지 제38호 서식)
 7. 발생품(잉여자재) 정리부(별지 제39호 서식)

8. 안전보건 관리체제(별지 제40호 서식)
 9. 재해 발생현황(별지 제41호 서식)
 10. 안전교육 실적표(별지 제42호 서식)
 11. 협의내용 등의 관리대장(별지 제43호 서식)
 12. 사후 환경영향조사 결과보고서(별지 제44호 서식)
 13. 공사 기성부분 검사원(별지 제45호 서식)
 14. 건설사업관리기술자(기성부분, 준공) 건설사업관리조서(별지 제46호 서식)
 15. 공사 기성부분 내역서(별지 제47호 서식)
 16. 공사 기성부분 검사조서(별지 제48호 서식)
 17. 준공검사원(별지 제49호 서식)
 18. 준공검사조서(별지 제50호 서식)
- ③ 건설사업관리기술자는 시공자가 작성한 공사일지를 제출받아 확인한 후 보관하여야 한다.

제74조(보고서 작성, 제출) ① 건설사업관리기술자는 법 제39조제4항 및 규칙 제36조에 따라 다음 각 호의 서식에 따른 건설사업관리 보고서를 법 제69조에 따른 건설기술용역업자단체가 개발·보급한 건설사업관리업무 보고시스템을 이용하여 발주청에 제출하되, 중간보고서는 다음달 7일까지 최종보고서는 용역의 만료일부터 14일 이내에 각각 제출하여야 한다. 이 경우 발주청이 별도의 온라인 건설사업관리업무 보고시스템을 활용하는 경우에는 온라인 건설사업관리업무 보고시스템의 이용으로 갈음할 수 있다.

1. 건설사업관리 중간(월별)보고서 작성서식

- 가. 공사추진현황 등 (별지 제13호 서식)
- 나. 건설사업관리기술자 업무일지(별지 제14호 서식)
- 다. 품질시험·검사대장(별지 제15호 서식)
- 라. 구조물별 콘크리트 타설현황(작업자 명부를 포함한다)(별지 제16호 서식)
- 마. 검측요청·결과통보내용(별지 제17호 서식)
- 바. 자재 공급원 승인 요청·결과통보 내용(별지 제18호 서식)
- 사. 주요자재 검사 및 수불내용(별지 제19호 서식)
- 아. 공사설계 변경현황(별지 제20호 서식)
- 자. 주요구조물의 단계별 시공현황(별지 제21호 서식)
- 차. 콘크리트 구조물 균열관리 현황(별지 제22호 서식)
- 카. 공사사고 보고서(별지 제23호 서식)
- 타. 그 밖에 발주청이 필요하다고 인정하여 계약에서 정한 내용

2. 건설사업관리 최종보고서 작성서식

- 가. 건설공사 및 건설사업관리용역 개요(별지 제24호 서식)
- 나. 공사추진내용 실적(별지 제25호 서식)
- 다. 검측내용 실적 종합(별지 제26호 서식)
- 라. 품질시험·검사실적 종합(별지 제27호 서식)

마. 주요자재 관리실적 종합(별지 제28호 서식)

바. 안전관리 실적 종합(별지 제29호 서식)

사. 분야별 기술검토 실적 종합(별지 제30호 서식)

아. 우수시공 및 실패시공 사례(별지 제31호 서식)

자. 종합분석(별지 제32호 서식)

차. 그 밖에 발주청이 필요하다고 인정하여 계약에서 정한 내용

- ② 건설사업관리기술자는 건설사업관리업무 보고시스템을 이용할 경우 관련 공문 또는 서명이 들어있는 문서는 원형 그대로 스캐너를 이용하여 입력하여야 하며, CAD, 문서 편집용 프로그램, 표계산 프로그램 등 상용 소프트웨어로 작성한 자료는 전자파일 형태 그대로 입력할 수 있다. 또한 발주청의 온라인 건설사업관리업무 보고시스템을 이용하는 경우 문서는 CAD(Computer Aided design, 컴퓨터 보조설계), 문서 편집용 프로그램(워드프로세서), 표계산 프로그램(엑셀 등)의 전자파일 형태 업로드 후 전자결재로 서명을 대신하고, 스캐너는 전자파일 입력이 불가능한 문서에 한정하여 이용할 수 있다.
- ③ 건설사업관리기술자는 건설사업관리업무 보고시스템을 이용하여 건설사업관리 보고서를 제출하는 경우에 활용각종 문서를 업무분류, 문서분류, 공종분류, 주요구조물 및 위치 등으로 분류한 후 입력하여 자료검색이 용이하도록 하여야하며 모든 문서는 1건의 문서단위별로 구분하여 날자 별로 입력하여야 한다.
- ④ 발주청은 별도의 온라인 건설사업관리업무 보고시스템을 활용하는 경우에는 건설사업관리기술자로 하여금 온라인 건설사업관리업무 보고시스템의 활용을 용이하게 하기 위하여 각종 서식 및 문서를 전자파일 형태로 작성될 수 있도록 표준화하여 스캐너를 이용한 자료입력이 최소화되도록 하여야 한다.
- ⑤ 발주청은 건설사업관리용역업자가 건설사업관리업무 보고시스템의 이용을 위한 보고서 작성 및 제출에 필요한 전산장비(개인용컴퓨터, 스캐너, CD-RW등) 구축 및 운영에 소요되는 비용을 용역금액에 계상하여야 한다.

제75조(현장대리인 등의 교체) ① 건설사업관리기술자는 현장대리인 또는 시공회사 기술자 등(이하 이 조에서 “현장대리인 등”이라 한다)이 제2항 각 호에 해당되어 해당 현장에 적절치 않은 경우 시공회사의 대표자 및 본인에게 문서로 시정을 요구하고 이에 불응 시에는 사유를 명시하여 발주청에 교체를 요구하여야 한다.

② 현장대리인, 시공회사 기술자 및 하도급자의 교체 건의를 받은 발주청은 공사관리관으로 하여금 교체사유 등을 조사·검토하게 하여 다음 각 호와 같은 교체사유가 인정될 경우에는 시공자에게 교체토록 요구하여야 한다.

- 1. 현장대리인 등이 「건설산업기본법」 및 「건설기술 진흥법」 등의 규정에 의한 건설기술자 배치기준, 법정 교육훈련 이수 및 품질시험 의무 등의 법규를 위반하였을 때
- 2. 현장대리인이 건설사업관리기술자와 발주청의 사전승락을 얻지 않고 정당한 사유없이 해당 건설공사의 현장을 이탈한 때
- 3. 현장대리인 등의 고의 또는 과실로 인하여 건설공사를 조잡하게 시공하거나 부실시공을 하여 일반인에게 위해를 끼친 때

4. 현장대리인 등이 계약에 따른 시공능력 및 기술이 부족하다고 인정되거나 정당한 사유 없이 기성공정이 예정공정에 현격히 미달할 때
5. 현장대리인이 불법하도급하거나 이를 방치하였을 때
6. 현장대리인이 건설사업관리기술자의 검측·승인을 받지 않고 후속공정을 진행하거나 정당한 사유없이 공사를 중단한 때
7. 현장대리인 등이 건설사업관리기술자의 정당한 지시에 응하지 않을 때
8. 현장대리인 등이 시공관련 의무를 면제받고자 부정한 행위를 한 경우
9. 시공자의 귀책사유로 중대한 재해(시공중 사망 1인이상 또는 3개월이상의 요양을 요하는 부상자가 동시에 2인이상 또는 부상자가 동시에 10인이상)가 발생하였을 경우
- ③ 제2항에 따라 교체 요구를 받은 시공자는 특별한 사유가 없으면 신속히 교체 요구에 따라야 하며 변경한 내용은 착공신고서 제출과 하도급 선정 절차에 따라 처리하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 해당 건설공사의 품질 및 안전관리 상 필요하다고 인정하는 때에는 전기·소방 등 설비공사의 건설사업관리기술자에게 시정지시 등 필요한 조치를 할 수 있으며, 설비 건설사업관리기술자가 시정지시 등 필요한 조치에 정당한 사유 없이 응하지 않을 경우에는 설비 건설사업관리기술자를 교체하도록 발주청에 요구할 수 있다.

제76조(공사착수단계 행정업무) ① 건설사업관리용역업자는 계약체결 즉시 상주 및 기술지원 기술자 투입 등 건설사업관리업무 수행준비에 대하여 발주청과 협의하여야 하며, 계약서상 착수일에 건설사업관리용역을 착수하여야 한다. 다만, 건설사업관리 대상 건설공사의 전부 또는 일부의 용지매수 지연 등으로 계약서상 착수일에 건설사업관리용역을 착수할 수 없는 경우에는 발주청은 실제 착수 시점 및 상주기술자 투입시기 등을 조정, 통보하여야 한다.

- ② 건설사업관리용역업자는 건설사업관리용역 착수 시 다음 각 호의 서류를 첨부한 착수신고서를 제출하여 발주청의 승인을 받아야 한다.
 1. 건설사업관리업무수행계획서
 2. 건설사업관리비 산출내역서
 3. 상주, 기술지원 기술자 지정신고서(총괄책임자 선임계를 포함한다)와 건설사업관리기술자 경력확인서
 4. 건설사업관리기술자 조직 구성내용과 건설사업관리기술자별 투입기간 및 담당업무
- ③ 입찰참가자격사전심사에 의해 건설사업관리용역업자로 선정된 경우에 있어 제2항제3호의 건설사업관리기술자는 입찰참가제안서에 명시된 자로 하여야 한다. 다만, 부득이한 사유로 교체가 필요한 경우에는 기술자격, 학·경력 등을 종합적으로 검토하여 건설사업관리업무수행 능력이 저하되지 않는 범위 내에서 발주청의 사전승인을 받아야 한다.
- ④ 발주청은 제2항제3호 및 제4호의 내용을 검토하여 건설사업관리기술자 또는 건설사업관리조직 구성내용이 해당 공사현장의 공종 및 공사 성격에 적합하지 않다고 인정할 때에는 그 사유를 명시하여 서면으로 건설사업관리용역업자에 변경을 요구할 수 있으며, 변경요구를 받은 건설사업관리용역업자는 특별한 사유가 없으면 요구에 따라야 한다.

- ⑤ 건설사업관리기술자는 공사시공과 관련된 각종 인·허가 사항을 포함한 제반법규 등을 시공자로 하여금 준수토록 지도·감독하여야 하며, 발주청이 득하여야 하는 인·허가 사항은 발주청에 협조·요청하여야 한다.
- ⑥ 승인된 건설사업관리기술자는 업무의 연속성, 효율성 등을 고려하여 특별한 사유가 없으면 건설사업관리용역 완료시 까지 근무토록 하여야 하며 교체가 필요한 경우에는 시행규칙 제35조제5항에 따라 교체인정 사유를 명시하여 발주청의 사전승인을 받아야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자의 구성은 계약문서에 기술된 과업내용에 따라 관련분야 기술자격 또는 학력·경력을 갖춘자로 구성되어야 한다.
- ⑧ 건설사업관리단의 조직은 공사담당, 품질담당 및 안전담당 등으로 현장여건에 따라 구성토록 함으로서 건설사업관리업무를 효율적으로 수행할 수 있도록 하여야 한다. 또한 공사의 원활한 추진을 위하여 필요한 경우 발주청의 승인을 받아 한시적으로 검측을 담당하도록 건설사업관리기술자를 투입할 수 있다.
- ⑨ 책임건설사업관리기술자는 분야별 건설사업관리기술자의 개인별 업무를 분담하고 그 분담 내용에 따라 업무수행계획을 수립하여 과업을 수행토록 하여야 한다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 현장에 부임하는 즉시 사무소, 숙소, 사고발생 및 복구시 응급대처할 수 있는 비상연락체계, 전화번호 및 FAX 등을 발주청에 보고하여 업무연락에 차질이 없도록 하여야 하며 변경 되었을 경우에도 보고하여야 한다.

제77조(공사착수단계 설계도서 등 검토업무) ① 건설사업관리기술자는 설계도면, 시방서, 구조계산서, 산출내역서, 공사계약서 등의 계약내용과 해당 공사의 조사설계보고서 등의 내용을 숙지하여 새로운 방향의 공법개선 및 예산절감을 기하도록 노력하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 설계서 등의 공사 계약문서 상호간의 모순되는 사항, 현장 실정과 부합 여부 등 현장시공을 중심으로 하여 해당 건설공사 시공이전에 적정성을 검토하여야 하며, 특히 기술지원기술자는 주요구조부(가시설물을 포함한다)를 포함한 기술적 검토사항과 상주기술자가 요청한 사항을 검토하여야 한다. 이 경우, 검토내용에는 다음 각 호의 사항 등이 포함되어야 한다.

1. 현장 조건에 부합 여부
2. 시공의 실체가능여부
3. 공사착수전, 공사시행중, 준공 및 인계·인수단계에서 다른 사업 또는 다른 공정과의 상호 부합여부
4. 설계도면, 시방서, 구조계산서, 산출내역서 등의 내용에 대한 상호 일치여부
5. 설계도서에 누락, 오류 등 불명확한 부분의 존재 여부
6. 발주청에서 제공한 공종별 목적물의 물량내역서와 시공자가 제출한 산출내역서 수량과의 일치 여부
7. 시공 시 예상 문제점 등
8. 사업비 절감을 위한 구체적인 검토

- ③ 건설사업관리기술자는 제2항의 검토결과 불합리한 부분, 착오, 불명확하거나 의문사항이 있을 시는 그 내용과 의견을 발주청에 보고하여야 한다. 또한 시공자에게도 설계도서 및 산출내역서 등을 검토 하도록 하여 검토결과를 보고 받아야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 착공 즉시 공사 설계도서 및 자료, 공사계약문서 등을 발주청으로부터 인수하여 관리번호를 부여하고, 관리대장을 작성하여 공사관계자 이외의 자에게 유출을 방지하는 등 관리를 철저히 하여야 하며, 외부 유출시 발주청(공사관리관)의 승인을 받아야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 설계도서를 반드시 도면 보관함에 보관하여야 하고 캐비넷 등에 보관된 설계도서 및 관리서류의 명세서를 기록하여 내측에 부착하여야 하며, 시공자가 차용하여 간 설계도서도 필히 상기요령에 따라 보관토록 하여야 한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 공사준공과 동시에 인수한 설계도서 등을 발주청에 반납하거나 지시에 따라 폐기처분 한다.

제78조(공사착수단계 현장관리) ① 건설사업관리기술자는 공사의 여건을 감안하여 각종 법규 정, 표준시방서, KS 규정집 및 필요한 기술서적 등을 비치하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 시공자가 공사안내표지판을 설치하는 경우 시공자로부터 표지판의 제작방법, 크기, 설치장소 등이 포함된 표지판 제작설치 계획서를 제출 받아 검토한 후 설치하도록 하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 건설공사가 착공된 경우에는 시공자로부터 다음 각 호의 서류가 포함된 착공신고서를 제출 받아 적정성 여부를 검토하여 7일 이내에 발주청에 보고하여야 한다.

1. 현장기술자 지정신고서(현장관리조직, 현장대리인, 품질관리자, 안전관리자, 보건관리자)
2. 건설공사 공정예정표
3. 품질관리계획서 또는 품질시험계획서(실착공 전에 제출 가능)
4. 공사도급 계약서 사본 및 산출내역서
5. 착공전 사진
6. 현장기술자 경력사항 확인서 및 자격증 사본
7. 안전관리계획서(실착공 전에 제출 가능)
8. 유해·위험방지계획서(실착공 전에 제출 가능)
9. 노무동원 및 장비투입 계획서
10. 관급자재 수급계획서

- ④ 건설사업관리기술자는 다음 각 호를 참고하여 착공신고서의 적정여부를 검토하여야 한다.

1. 계약내용의 확인
 - 가. 공사기간 (착공~준공)
 - 나. 공사비 지급조건 및 방법 (선금, 기성부분 지급, 준공금 등)
 - 다. 그 밖에 공사계약문서에서 정한 사항
2. 현장 기술자의 적격 여부

- 가. 현장대리인 : 「건설산업기본법」 제40조, 「전기공사업법」 제 16조 및 제17조, 「정보통신공사업법」 제33조 등
- 나. 품질관리자 : 규칙 제50조
- 다. 안전관리자 : 「산업안전보건법」 제15조
- 라. 보건관리자 : 「산업안전보건법」 제16조
- 3. 건설공사 공정예정표 : 작업간 선행·동시 및 완료 등 공사전·후간의 연관성이 명시되어 작성 되고, 예정공정율이 적정하게 작성 되었는지 확인
- 4. 품질관리계획서 : 영 제89조제1항에 따른 품질관리계획 관련규정을 준수하여 적정하게 작성되었는지 여부
- 5. 품질시험계획서 : 영 제89조제2항에 따른 품질시험계획 관련규정을 준수하여 적정하게 작성되었는지 여부
- 6. 착공전 사진 : 전경이 잘 나타나도록 촬영되었는지 확인
- 7. 안전관리계획서 : 이 법 및 「산업안전보건법」에 따른 안전관리계획 관련규정을 준수하여 적정하게 작성되었는지 여부
- 8. 노무동원 및 장비투입계획서 : 건설공사의 규모 및 성격, 특성에 맞는 장비형식이나 수량 적정 여부
- ⑤ 건설사업관리기술자는 발주청이 설치한 용지말뚝, 삼각점, 도근점, 수준점 등의 측량기준점을 시공자가 이동 또는 손상시키지 않도록 하여야 하며, 시공자가 이동이 필요하다고 할 때는 건설사업관리기술자의 승인을 받도록 하여야 한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 측량기준점중 중심말뚝, 교점, 곡선시점, 곡선종점 및 하천이나 도로의 거리표 등의 이설에 있어서는 정해진 위치를 찾아낼 수 있는 보조말뚝을 반드시 설치하도록 하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 공사시행상 수위를 측정할 경우에는 관측이 용이한 위치에 수위표를 설치하여 상시 관측할 수 있게 하여야 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 시공자에게 토공 및 각종 구조물의 위치, 고저, 시공범위, 방향등을 표시하는 기준시설 등을 설치하도록 하고, 시공전에 반드시 확인·검사를 하여야 한다.
- ⑨ 건설사업관리기술자는 토공기준틀을 절토부, 성토부의 위치, 경사, 높이 등을 표시하며 직선구간은 2개 측점, 곡선 구간은 매측점마다 설치하고 구배, 비탈 끝의 위치를 파악할 수 있도록 설치하여야 한다.
- 1. 암거, 옹벽 등의 구조물 기초부위는 수평기준틀을 설치하고, 시·중점을 알 수 있는 표지판을 설치
- 2. 건축물의 위치, 높이 및 기초의 폭, 길이 등을 파악하기 위한 수평기준틀과 조적공사의 고저, 수직면의 기준을 정하기 위한 세로기준틀 등을 설치
- ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 기준시설 등을 다음 각 호와 같이 설치토록 하고, 준공때 까지 잘 보호되도록 조치하여야 하며, 시공도중 파손되어 복구가 필요하거나 이설이 필요한 경우에는 재설치토록 하여야 하며, 재설치한 기준시설 등은 반드시 확인·검사를 하여야 한다.

1. 설치위치는 공사추진에 지장이 없고 바라보기 용이한 곳
 2. 설치방법은 공사기간 중 이동될 우려가 없는 시설물을 이용하거나 쉽게 파손되지 않고 변형이 없도록 설치하고 주위를 보호조치 하여야 함
- ⑪ 건설사업관리기술자는 착공 즉시 시공자로 하여금 다음 각 호의 사항과 같이 발주설계도면과 실제 현장의 이상 유무를 확인하기 위하여 확인측량을 실시토록 하여야 한다.
1. 삼각점 또는 도근점에서 중간점(IP) 등의 측량기준점의 위치(좌표)를 확인하고, 기준점은 공사 시 유실방지를 위하여 필히 인조점을 설치하여야 하며, 시공 중에도 활용할 수 있도록 인조점과 기준점과의 관계를 도면화하여 비치하여야 한다.
 2. 공사 준공까지 보존할 수 있는 가수준점(TBM)을 시공에 편리한 위치에 설치하고, 국토지리정보원에서 설치한 주변의 수준점 또는 발주청이 지정한 수준점으로부터 왕복 수준측량을 실시하여 『공공측량의 작업규정 세부기준』에서 정한 왕복 허용오차 범위 이내일 경우에 측량을 실시하여야 한다.
 3. 평판측량은 주변 지세를 알 수 있도록 예상 용지폭원보다 넓게 실시하여야 한다.
 4. 횡단측량은 부지경계선으로부터 주변지형을 알 수 있는 범위까지 측정하여야 하며, 종단이 급변하는 지점(+측점)에 대하여도 필히 실시하여 도면화 하여야 한다.
 5. 절취면에 암이 노출되어 있는 경우는 필히 토사, 리핑암, 발파암 등의 경계지점을 정확히 측정하여 횡단면도에 표기하여야 한다.
 6. 인접공구 또는 기존시설물과의 접촉부 등을 상호 확인 및 측정결과를 교환하여 이상 유무를 확인하여야 한다.
- ⑫ 건설사업관리기술자는 사전 설계도서를 숙지하고 확인측량 시 입회, 확인하여야 하며, 필요시 실시설계 용역회사 대표자의 위임장을 지참한 임직원 등과 합동으로 이상 유무를 확인토록 하여야 한다.
- ⑬ 건설사업관리기술자는 현지 확인측량결과 설계내용과 현저히 상이할 때는 발주청에 측량결과를 보고한 후 지시를 받아 실제 시공에 착수하게 하여야 하며, 그렇지 아니한 경우에는 원지반을 원상태로 보존하게 하여야 한다. 단, 중간점(IP) 등 중심선 측량 및 가수준점(TBM) 표고 확인측량을 제외하고 공사추진 상 필요시에는 시공구간의 확인, 측량야장 및 측량결과 도면만을 확인, 제출한 후 우선 시공하게 할 수 있다.
- ⑭ 건설사업관리기술자는 확인측량을 공동 확인 후에는 시공자에게 다음 각 호의 서류를 작성·제출토록 하고, 확인측량 도면의 표지에 측량을 실시한 현장대리인, 실시설계 용역회사의 책임자(입회한 경우), 책임건설사업관리기술자가 서명·날인하고 검토의견서를 첨부하여 발주청에 보고하여야 한다. 단, 제13항 단서규정에 의할 경우는 다음의 제3호 및 제4호의 서류를 생략할 수 있다.
1. 건설사업관리기술자의 검토의견서
 2. 확인측량 결과 도면 (중·횡단도, 평면도, 구조물도 등)
 3. 산출내역서
 4. 공사비 증감 대비표
 5. 그 밖에 참고사항

- ⑮ 건축공사 현장의 건설사업관리기술자는 필요한 경우 지적법에 따라 확인 측량된 대지 경계선내의 공사용 부지에 시공자로 하여금 전체동의 건축물을 배치하도록 하여 도로에 의한 사선제한, 대지경계선에 의한 높이제한, 인동간격에 의한 높이제한 등 건축물 배치와 관련된 규정에 적합한지 여부를 확인 하고, 건축물 배치도면을 작성하게 하여 제14항에서 정한 서류와 함께 발주청에 보고하여야 한다.
- ⑯ 건설사업관리기술자는 발주청(공사관리관)이 주관하는 공사 관련자 회의에 참석하여 제8조제1항에서 정하는 업무범위, 현장조사 결과, 설계도서 등의 내용을 설명하고 필요한 사항에 대하여는 발주청(공사관리관)이 정하는 바에 따라야 한다.

제79조(하도급 적정성 검토) ① 건설사업관리기술자는 시공자가 도급 받은 건설공사를 「건설산업기본법」 제29조, 공사계약일반조건 제42조 규정에 따라 하도급 하고자 발주청에 통지하거나, 동의 또는 승낙을 요청하는 사항에 대해서는 다음 각 호의 사항에 관한 적정성 여부를 검토하여 요청받은 날로부터 7일 이내에 그 의견을 발주청에 제출하여야 한다.

1. 하도급자 자격의 적정성 검토
2. 하도급 통지기간 준수 등
3. 저가 하도급에 대한 검토의견서 등(검토의견서는 반드시 증빙자료에 근거하여 작성하여야 한다)
- ② 건설사업관리기술자는 제1항에 따라 처리된 하도급에 대해서는 시공자가 「건설산업기본법」 제34조부터 제38조까지 및 「하도급거래 공정화에 관한 법률」에 규정된 사항을 이행하도록 지도·확인하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 하도급받은 건설업자가 「건설산업기본법 시행령」 제26조제2항에 따라 하도급계약 내용을 건설산업종합정보망(KISCON)을 이용하여 발주청에 통보하였는지를 확인하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 시공자가 하도급 사항을 제1항 및 제2항에 따라 처리하지 않고 위장하도급 하거나, 무면허자에게 하도급 하는 등 불법적인 행위를 하지 않도록 지도하고, 시공자가 불법하도급하는 것을 인지 한 때에는 공사를 중지시키고 발주청에 서면으로 보고하여야 하며, 현장입구에 불법하도급 행위신고 표지판을 시공자에게 설치하도록 하여야 한다.

제80조(가설시설물 설치계획서 작성 및 승인) ① 건설사업관리기술자는 공사착공과 동시에 시공자에게 다음 각 호의 가설시설물의 면적, 위치 등을 표시한 가설시설물 설치계획서를 작성하여 제출하도록 하여야 한다.

1. 공사용 도로
2. 가설사무소, 작업장, 창고, 숙소, 식당
3. 콘크리트 타워 및 리프트 설치

4. 자재 야적장
5. 공사용 전력, 용수, 전화
6. 플랜트 및 크랫샤장
7. 폐수방류시설 등의 공해방지시설

② 건설사업관리기술자는 제1항의 가설시설물 설치계획서에 대하여 다음 각 호의 내용을 검토하고 발주청과 협의하여 승인하여야 한다.

1. 가설시설물의 규모는 공사규모 및 현장여건을 고려하여 정하여야 하며, 위치는 건설사업관리기술자가 공사 전구간의 관리가 용이하도록 공사 중의 동선계획을 고려할 것
2. 가설시설물이 공사 중에 이동, 철거되지 않도록 지하구조물의 시공위치와 중복되지 않는 위치를 선정
3. 가설시설물 우수가 침입되지 않도록 대지조성 시공기면(F.L.)보다 높게 설치하고, 홍수시 피해발생 유무 등을 고려할 것
4. 식당, 세면장 등에서 사용한 물의 배수가 용이하고 주변 환경오염을 시키지 않도록 조치
5. 가설시설물의 이용 및 플랜트시설의 가동 등으로 인해 인접주민들에게 공해를 발생하는 등 민원이 없도록 조치

③ 건설사업관리기술자는 제1항에 따른 가설시설물 설치계획서에 건설현장식당이 포함되어 있는 경우 현장식당 선정계획서를 제출받아 업체선정의 적정성 여부 등을 검토한 후 시공자로 하여금 발주청에 제출하도록 하여야 한다.

제81조(공사착수단계 그 밖의 업무) ① 건설사업관리기술자는 공사 착공 후 빠른 시일 안에 공사추진에 지장이 없도록 시공자와 합동으로 다음 각 호의 사항을 현지 조사하여 시공 자료로 활용하고 당초 설계내용의 변경이 필요한 경우에는 설계변경 절차에 따라 처리하여야 한다.

1. 각종 재료원 확인
2. 지반 및 지질상태
3. 진입도로 현황
4. 인접도로의 교통규제 상황
5. 지하매설물 및 장애물
6. 기후 및 기상상태
7. 하천의 최대 홍수위 및 유수상태 등

② 건설사업관리기술자는 제1항의 현지조사 내용과 설계도서의 공법 등을 검토하여 인근 주민 등에 대한 피해 발생 가능성이 있을 경우에는 시공자에게 다음 각 호의 사항에 관한 대책을 강구하도록 하고, 설계변경이 필요한 경우에는 설계변경 절차에 따라 처리하여야 한다.

1. 인근가옥 및 가축 등의 대책
2. 지하매설물, 인근의 도로, 교통시설물 등의 손괴
3. 통행지장 대책

4. 소음, 진동 대책
5. 낙진, 먼지 대책
6. 지반침하 대책
7. 하수로 인한 인근대지, 농작물 피해 대책
8. 우기중 배수 대책 등

제82조(시공성과 확인 및 검측 업무) ① 건설사업관리기술자는 시공자로부터 명일작업계획서를 제출 받아 시공자와 그 시행상의 가능성 및 각자가 수행하여야 할 사항을 협의하여야 하고 명일 작업계획 공중, 위치에 따라 건설사업관리기술자의 배치, 건설사업관리시간 등의 일일 건설사업관리업무수행을 계획하고 이를 건설사업관리일지에 기록하여야 한다.

② 건설사업관리기술자는 시공자로부터 금일 작업실적이 포함된 시공자의 공사일지 또는 작업일지 사본(시공회사 자체양식)을 제출 받아 보관하고 계획대로 작업이 추진되었는지 여부를 확인하고 금일 작업실적과 사용자재량, 품질관리시험회수 및 성과 등이 서로 일치하는지 여부를 검토·확인 하고, 이를 건설사업관리일지에 기록하여야 한다.

③ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 현장시공 확인업무를 수행하여야 한다.

1. 공사 목적물을 제조, 조립, 설치하는 시공과정에서 가시설공사와 영구시설물 공사의 모든 작업단계의 시공상태
2. 시공확인 시에는 해당 공사의 설계도면, 시방서 및 관계규정에 정한 공중을 반드시 확인
3. 시공자가 측량하여 말뚝 등으로 표시한 시설물의 배치위치를 야장 또는 측량성과를 시공자로부터 제출 받아 시설물의 위치, 표고, 치수의 정확도 확인
4. 수중 또는 지하에서 행하여지는 공사나 외부에서 확인하기 곤란한 시공에는 반드시 직접 검측하여 시공당시 상세한 경과기록 및 사진촬영 등의 방법으로 그 시공 내용을 명확히 입증할 수 있는 자료를 작성하여 비치하고, 발주청 등의 요구가 있을 때에는 이를 제시

④ 건설사업관리기술자는 단계적인 검측으로 현장확인이 곤란한 콘크리트 타설공사는 반드시 입회·확인하여 시공토록 하여야 하며, 콘크리트 운반송장은 건설사업관리기술자의 확인서명이 있는 것만 기성으로 인정하여야 한다.

⑤ 건설사업관리기술자는 콘크리트 품질을 저하시키는 행위 등이 없도록 생산, 운반, 타설의 전 과정을 관리해야하며 콘크리트의 품질저하행위 발생 시 해당 구조물의 재시공, 관련 자교체, 공급원교체 등의 제재조치를 취하고 시공자로 하여금 재발방지대책을 수립이행토록 조치해야한다. 또한 구조물별 콘크리트 타설현황(별지 제16호 서식)을 작성하여 건설사업관리보고서에 수록하여야 한다.

⑥ 건설사업관리기술자는 해당 공사의 시방서 및 관계규정에서 정한 시험, 측정기구 및 방법 등 기술적 사항을 확인하고 평가함을 원칙으로 하며, 제8항에서 정한 검측업무 절차에 따라 수행하여야 한다.

⑦ 건설사업관리기술자는 시공확인을 위하여 X-Ray 촬영, 도막두께 측정, 기계설비의 성능 시험, 수중촬영 등의 특수한 방법이 필요한 경우 외부 전문기관에 확인을 의뢰할 수 있으며 필요한 비용은 설계 변경 시 반영한다.

- ⑧ 건설사업관리기술자는 시공계획서에 의한 일정단계의 작업이 완료되면 시공자로부터 검
 측요청서(별지 제17호 서식)를 제출받아 그 시공상태를 확인하는 것을 원칙으로 하고, 가
 능한 한 공사의 효율적인 추진을 위하여 시공과정에서 수시 입회·확인토록 하여야 한
 다.
- ⑨ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 사항이 유지될 수 있도록 검측체크리스트를 작성하
 여야 한다.
1. 체계적이고 객관성 있는 현장 확인과 승인
 2. 부주의, 착오, 미확인에 의한 실수를 사전 예방하여 충실한 현장확인 업무를 유도
 3. 검측작업의 표준화로 작업원들에게 작업의 기준 및 주안점을 정확히 주지시켜 품질향상
 을 도모
 4. 객관적이고 명확한 검측결과를 시공자에게 제시하여 현장에서의 불필요한 시비를 방지
 하는 등의 효율적인 검측을 도모
- ⑩ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 검측업무 수행 기본방향에 따라 검측업무를 수행하
 여야 한다.
1. 해당 공사의 규모와 현장조건을 감안한 『검측업무지침』을 현장별로 작성·수립하여
 발주청의 승인을 득한 후 이를 근거로 검측업무를 수행. 다만, 「검측업무지침」은 검측
 하여야 할 세부공종, 검측절차, 검측시기 또는 검측빈도, 검측체크리스트 등의 내용을 포
 함
 2. 수립된 검측업무지침은 모든 시공관련자에게 배포하여 주지시켜야 하고, 보다 확실한 이
 행을 위한 교육 실시
 3. 현장에서의 검측은 체크리스트를 사용하여 수행하고, 그 결과를 검측체크리스트에 기록
 한 후 시공자에게 통보하여 후속 공정의 승인여부와 지적사항을 명확히 전달
 4. 검측체크리스트에는 검사항목에 대한 시공기준 또는 합격기준을 기재하여 검측결과
 의 합격 여부를 합리적으로 신속히 판정
 5. 단계적인 검측으로는 현장확인이 곤란한 콘크리트 생산, 타설과 같은 공종의 시공중 건
 설사업관리기술자의 계속적인 입회 확인하에 시행
 6. 시공자가 검측요청서를 제출할 때 공사참여자 실명부가 첨부 되었는지를 확인
 7. 시공자가 요청한 검측일에 건설사업관리기술자 사정으로 검측을 못할 경우 공정추진에
 지장이 없도록 요청한 날 이전 또는 이후 검측을 하여야 하며 이때 발생하는 건설사업관
 리대가는 건설사업관리용역업자 부담으로 한다.
- ⑪ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 검측절차에 따라 검측업무를 수행하여야 한다.
1. 검측체크리스트(별지 제17호 서식)에 의한 검측은 1차적으로 시공자의 담당기술자가 검
 측체크리스트를 첨부하여 검측요청서를 건설사업관리기술자에게 제출하면 건설사업관리
 기술자는 그 내용을 검토하여 현장확인 검측을 실시하고 책임건설사업관리기술자의 확인
 후 문서로 시공자에게 통지
 2. 검측결과 불합격인 경우는 그 불합격된 내용을 시공자가 명확히 이해할 수 있도록 상세
 하게 통보하고 보완시공후 재검측 받도록 조치한 후 건설사업관리보고서에 기록

- ⑫ 건설사업관리기술자는 검측할 검사항목(Check Point)을 계약설계도면, 시방서, 건설기술진흥법령, 이 지침 등의 관계규정 내용을 기준하여 구체적인 내용으로 작성하며 공사목적물을 소정의 규격과 품질로 완성하는데 필수적인 사항을 포함하여 점검항목을 결정하여야 한다.
- ⑬ 건설사업관리기술자는 검측할 세부공종과 시기를 작업단계별로 정확히 파악하여 검측하여야 한다.

제83조(사용자재의 적정성 검토) ① 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 공정계획에 따라 사전에 주요 기자재(레미콘·아스콘·철근·H형강·시멘트 등) 공급원 승인요청서를 자재반입 10일 전까지 제출토록 하여야 하며 관련법령의 규정에 의하여 품질검사를 받았거나, 품질을 인정받은 재료에 대하여는 예외로 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 시험성과표가 품질기준을 만족하는지 여부를 확인하고 품명, 공급원, 납품실적 등을 고려하여 적합한 것으로 판단될 경우에는 공급원 승인요청서를 제출받은 지 7일 이내에 검토하여 이를 승인하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 KS 마크가 표시된 제품 등 양질의 자재를 선정하도록 시공자를 관리하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 레미콘, 아스콘의 공급원 승인요청이 있을 경우 생산공장에서 저장한 골재의 품질 즉, 입도, 마모율, 조립율, 염분함유량 등에 대한 품질시험을 직접 실시하거나 국립·공립 시험기관 또는 품질검사를 대행하는 건설기술용역업자에 의뢰, 실시하여 합격여부를 판단하여야 하며 공급원의 일일생산량, 기계의 성능, 각종 계기의 정상적인 작동 유무, 사용재료의 골재원 확보 여부, 동일골재(품질, 형상 등)로 지속적인 사용가능 여부, 현장도착 소요시간 등에 대하여 사전에 충분히 조사하여 공사기간 중 지속적인 품질관리에 지장이 없도록 하여야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 공급원 승인 후에도 반입사용자재에 대한 품질관리시험 및 품질변화 여부 등에 대하여 수시 확인하여야 한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 공급원 승인요청을 제출 받을 때에는 특별한 사유가 없으면 2개 이상의 공급원을 제출 받아 제품의 생산중지 등 부득이 한 경우에도 예비적으로 사용할 수 있도록 하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 공급원 승인요청서에 다음 각 호의 관계서류를 첨부토록 하여야 한다.
 1. 법 제60조제1항에 규정한 국립·공립 시험기관 및 건설기술용역업자의 시험성과
 2. 납품실적 증명
 3. 시험성과 대비표
- ⑧ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 공정계획에 따라 사전에 주요자재 수급계획을 수립하여 자재가 적기에 현장에 반입되도록 검토하고 지급자재 수급계획에 대하여는 발주청에 보고하여 수급차질에 의한 공정 지연이 발생하지 않도록 하여야 한다.

- ⑨ 「건설폐기물의 재활용촉진에 관한 법률」 제2조제15호 및 같은 법 시행령 제5조에 따른 순환골재등 의무사용 건설공사에 해당하는 경우 건설사업관리기술자는 시공자가 같은 법 제35조 및 같은 법 시행령 제17조에 따른 품질기준에 적합한 순환골재 및 순환골재 재활용제품을 사용하도록 하여야 한다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자가 순환골재 및 순환골재 재활용제품 사용계획서 상의 사용용도 및 규격 등에 맞게 사용하는지 확인하여야 한다.

제84조(사용자재의 검수·관리) ① 건설사업관리기술자는 주요자재 수급계획이 공정계획과 부합되는지 확인하고 미비점이 있으면 시공자에게 계획을 수정하도록 하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 공사 목적물을 구성하는 주요기계, 설비, 제조품, 자재 등의 주요 기자재가 공급원 승인을 받은 후 현장에 반입되면 시공자로부터 송장 사본을 접수함과 동시에 반입된 기자재를 검수하고 그 결과를 검수부에 기록·비치하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 계약 품질조건과의 일치 여부를 확인하는 기자재 검수를 할 때에 규격, 성능, 수량뿐만 아니라 필히 품질의 변질 여부를 확인하여야 하고, 변질되었을 때는 즉시 현장에서 반출토록 하고 반출여부를 확인하여야 하며 의심스러운 것은 별도 보관토록 한 후 품질시험 결과에 따라 검수 여부를 확정하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 현장에 반입된 기자재가 도난 또는 우천에 훼손 또는 유실되지 않게 품목별, 규격별로 관리·저장하도록 하여야 하고 공사현장에 반입된 검수재료 또는 시험합격 재료는 시공자 임의로 공사현장 외로 반출하지 못하도록 하고 주요자재 검사 및 수불부(별지 제19호 서식)를 작성하여 관리하여야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 수급요청한 지급자재가 배정되면 납품지시서에 기록된 품명, 수량, 인도장소 등을 확인하고, 시공자에게 인수 준비를 하도록 한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 현장에서 품질시험을 실시할 수 없는 자재에 대하여는 시공자와 공동 입회하여 생산공장에서 시험을 실시하거나 의뢰시험을 요청하여 시험성과를 사전에 검토하여 품질을 확인하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 자재가 현장에 반입되면 송장 또는 납품서를 확인하고 수량, 치수 등을 검사하여야 하며, 공사현장이 아닌 장소에서 가공 또는 조립되어 반입되는 자재가 있는 경우 반입자재의 가공 또는 조립에 사용된 각각의 재료 또는 부품 등이 설계도서 및 시방서의 관련규정에 적합한지 여부를 확인해야 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 이형봉강, 벌크시멘트 등은 필요시 공인계량소에서 계량하여 반입량을 확인한다.
- ⑨ 건설사업관리기술자는 지급자재의 현장 반입후 이의제기 등을 예방하기 위하여 시공자가 검사에 입회하도록 한다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 지급자재에 대한 검수조서를 작성할 때는 시공자가 입회·날인토록 하고, 검수조서는 발주청에 보고하여야 한다.
- ⑪ 건설사업관리기술자는 공정계획, 공기 등을 감안하여 시공자의 요청으로 입체 또는 대체사용이 불가피 하다고 판단될 경우에는 발주청의 승인을 득한 후 이를 허용하도록 한다.

- ⑫ 건설사업관리기술자는 입체 또는 대체사용 자재에 대하여도 품질, 규격 등을 확인하고, 검수를 하여야 한다.
- ⑬ 건설사업관리기술자는 잉여지급자재가 발생하였을 때는 품명, 수량 등을 조사하여 발주청에 보고하여야 하며, 시공자로 하여금 지정장소에 반납하도록 하여야 한다.

제85조(수명사항) ① 건설사업관리기술자는 시공자에게 공사와 관련하여 지시하는 경우에는 다음 각 호에 따라야 한다.

1. 건설사업관리기술자가 공사와 관련하여 시공자에게 지시할 때에는 서면으로 함을 원칙으로 하며, 현장여건에 따라 시급한 경우 또는 경미한 사항에 대하여는 우선 구두지시로 시행토록 조치하고 추후에 이를 서면으로 확인
 2. 건설사업관리기술자의 지시내용을 해당공사 설계도면 및 시방서 등 관계규정에 근거, 구체적으로 기술하여 시공자가 명확히 이해 할 수 있도록 지시
 3. 지시사항에 대하여는 그 이행상태를 수시점검하고 시공자로부터 이행결과를 보고 받아 기록·관리
- ② 건설사업관리기술자는 발주청으로부터 지시를 받았을 때에는 다음 각 호와 같이 처리하여야 한다.
1. 발주청으로부터 지시를 받은 내용을 기록하고 신속하게 이행되도록 조치하여야 하며, 그 이행결과를 점검·확인하여 발주청에 서면으로 조치결과를 보고
 2. 해당 지시에 대한 이행에 문제가 있을 경우에는 의견을 제시
 3. 각종 지시, 통보사항 등을 건설사업관리기술자 전원이 숙지하고 이행에 철저를 기하기 위하여 교육 또는 공람

제86조(품질시험 및 성과검토) ① 건설사업관리기술자는 시공자가 공사계약문서에서 정한 품질관리(또는 시험)계획 요건대로 품질에 영향을 미치는 모든 작업을 성실하게 수행하는지 검사·확인하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 시공자가 품질관리계획 요건의 이행을 위해 제출하는 문서를 7일 이내에 검토·확인 후 발주청에 승인을 요청하여야 하며 발주청은 7일 이내에 승인하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 품질관리 계획이 발주청으로부터 승인되기전까지는 시공자로 하여금 해당업무를 수행하게 하여서는 안된다.
- ④ 건설사업관리기술자가 품질관리(또는 시험)계획과 관련하여 검토·확인하여야 할 문서는 계획서, 절차서 및 지침서 등을 말한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 해당 건설공사의 설계도서, 시방서, 공정계획 등을 검토하여 품질관리가 소홀해지기 쉽거나 하자 발생빈도가 높으며 시공 후 시정이 어렵고 많은 노력과 경비가 소요되는 공종 또는 부위를 중점 품질관리대상으로 선정하여 다른 공종에 비하여 우선적으로 품질관리 상태를 입회, 확인하여야 하며 중점 품질관리 공종 선정 시 고려해야 할 사항은 다음 각 호와 같다.

1. 공정계획에 의한 월별, 공종별 시험종목 및 시험회수
 2. 시공자의 품질관리자 및 공정에 따른 층원계획
 3. 품질관리 담당 건설사업관리기술자의 인원수 및 직접 입회, 확인이 가능한 적정 시험회수
 4. 공종의 특성상 품질관리 상태를 육안 등으로 간접 확인 할 수 있는지 여부
 5. 작업조건의 양호, 불량 상태
 6. 타현장의 시공 사례에서 하자발생 빈도가 높은 공종인지 여부
 7. 품질관리 불량 부위의 시정이 용이한지 여부
 8. 시공 후 지중에 매몰되어 추후 품질확인이 어렵고 재시공이 곤란한지 여부
 9. 품질 불량 시 인근부위 또는 타 공종에 미치는 영향의 대소
 10. 시공이 광활한 지역에서 이루어져 접근이 용이한지 여부
- ⑥ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 내용을 포함한 공종별 중점 품질관리방안을 수립하여 시공자로 하여금 이를 실행토록 지시하고 실행결과를 수시로 확인하여야 한다.
1. 중점 품질관리 공종의 선정
 2. 중점 품질관리 공종별로 시공 중 및 시공 후 발생 예상 문제점
 3. 각 문제점에 대한 대책방안 및 시공지침
 4. 중점 품질관리 대상 구조물, 시공부위, 하자발생 가능성이 큰 지역 또는 부위선정
 5. 중점 품질관리대상의 세부관리항목의 선정
 6. 중점 품질관리공종의 품질확인 지침
 7. 중점 품질관리대장을 작성, 기록관리하고 확인하는 절차
- ⑦ 건설사업관리기술자는 중점 품질관리 대상으로 선정된 공종의 효율적인 품질관리를 위하여 다음 각 호와 같이 관리한다.
1. 중점 품질관리 대상으로 선정된 공종에 대한 관리방안을 수립하여 시행 전에 발주청에 보고하고 시공자에게도 통보
 2. 해당 공종 및 시공부위는 상황판이나 도면 등에 표기하여 발주청 직원, 건설사업관리기술자, 시공자 모두가 이를 항상 숙지토록 함
 3. 공정계획 시 중점 품질관리대상 공종이 동시에 여러 개소에서 시공되거나 공휴일, 야간 등 관리가 소홀해 질 수 있는 시기에 시공되지 않도록 조정
 4. 필요시 해당부위에 “중점 품질관리 공종” 팻말을 설치하고 주의사항을 명기
- ⑧ 건설사업관리기술자는 시공자와 합의된 품질시험에 반드시 입회하여야 한다. 건설사업관리기술자가 합의된 장소 및 시간에 입회하지 않거나, 건설사업관리기술자가 달리 요구하지 않는 한, 시공자는 시험을 진행할 수 있으며 그러한 시험은 건설사업관리기술자의 입회하에 수행된 것으로 간주한다.
- ⑨ 건설사업관리기술자는 시공자가 작성한 품질관리(또는 시험)계획에 따라 품질관리 업무를 적절하게 수행하였는지의 여부를 검사하여야 하며, 검사결과 시정이 필요한 경우에는 시공자에게 시정을 요구할 수 있으며, 시정을 요구 받은 시공자는 이를 지체 없이 시정하여야 한다.

- ⑩ 건설사업관리기술자는 품질상태를 수시로 검사·확인하여 재시공 또는 보완시공 되지 않도록 부실공사를 사전에 방지토록 적극 노력하여야 한다.
- ⑪ 건설사업관리기술자는 시공자가 작성한 품질관리계획서 또는 품질시험계획서에 따라 품질시험·검사가 실시되는지를 확인하여야 한다.
- ⑫ 건설사업관리기술자는 품질시험과 검사를 산업표준화법에 의한 한국산업규격, 법 제55조의 규정에 의한 품질관리기준에 의하여 실시되는지 확인하여야 한다.
- ⑬ 건설공사 품질시험·검사를 실시하여야 할 건설공사의 발주청 또는 시공자는 국립·공립 시험기관 또는 건설기술용역업자에 품질시험의 실시를 대행하게 할 수 있다.
- ⑭ 건설사업관리기술자는 발주청 또는 시공자가 제13항에 따라 제3자에게 품질시험·검사 실시를 대행시키고자 할 때에는 그 적정성 여부를 검토·확인하여야 한다.
- ⑮ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 매월 품질시험·검사실적을 종합한 시험·검사실적 보고서(별지 제37호 서식)를 제출 받아 이를 확인하여야 한다.
- ⑯ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 해당 건설공사에 대한 기성부분 검사 또는 예비준공 검사 신청서를 제출 받은 때에 별지 제36호 서식의 품질시험·검사성과 총괄표 및 해당 시험성적서를 제출 받아 이를 검토·확인하여야 한다.
- ⑰ 공사관리관은 건설사업관리기술자가 품질관리 지도·감독을 성실히 이행하고 있는지 여부를 확인하여야 하며, 품질관리에 대한 건설사업관리기술자의 업무소홀이 확인된 경우에는 그 사실을 발주청에 지체 없이 보고하여야 한다.

제87조(시공계획검토) ① 건설사업관리기술자는 시공자로부터 공사시방서의 기준(공사종류별, 시기별)에 의하여 시공계획서를 진행단계별 해당공사 시공 30일 전에 제출 받아 이를 검토·확인하여 7일 안에 승인한 후 시공토록 하여야 하고 시공계획서의 보완이 필요한 경우 그 내용과 사유를 문서로써 통보해야한다. 시공계획서에는 공사시방서의 작성기준과 함께 다음 각 호의 내용이 포함되어야 한다.

1. 현장조직표
 2. 공사 세부공정표
 3. 주요공정의 시공절차 및 방법
 4. 시공일정
 5. 주요장비 동원계획
 6. 주요자재 및 인력투입계획
 7. 주요 설비사양 및 반입계획
 8. 품질관리대책
 9. 안전대책 및 환경대책 등
 10. 지장물 처리계획과 교통처리 대책
- ② 건설사업관리기술자는 공사 중 시공계획서에 중요한 내용변경이 발생할 경우에는 변경 시공계획서를 제출받은 후 5일 이내에 검토·확인하여 승인한 후 시공토록 하여야 한다.

- ③ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 각종 구조물 시공상세도 및 암발파작업 시공상세도를 사전에 제출 받아 다음 각호의 사항을 고려하여 시공자가 제출한 날로부터 7일 이내에 검토·확인하고 승인한 후 시공토록 하여야 한다. 또한 주요구조물의 시공상세도 검토시 필요할 경우 설계자의 의견을 고려해야 하며 승인된 시공상세도는 준공 시 발주청에 보고해야 한다.
1. 설계도면 및 시방서 또는 관계규정에 일치하는지 여부(설계기준은 개정된 최신 설계기준에 따름)
 2. 현장기술자, 기능공이 명확하게 이해할 수 있는지 여부(실시설계도면을 기준으로 각 공종별, 형식별 세부사항들이 표현되도록 현장여건을 반영)
 3. 실제 시공이 가능한지 여부(현장여건과 공종별 시공계획을 최대한 반영하여 시공시 문제점이 발생하지 않도록 각종 구조물의 시공상세도 작성)
 4. 안전성의 확보 여부(주철근의 경우, 철근의 길이나 겹이음의 위치 등 철근상세에 관한 변경이 필요한 경우 반드시 전문기술사의 검토·확인을 거쳐 공사감독관의 승인을 받아야 함)
 5. 가시설공 시공상세도의 경우, 구조계산서 첨부 여부(관련 기술사의 서명날인 포함)
 6. 계산의 정확성
 7. 제도의 품질 및 선명성, 도면작성 표준에 일치 여부
 8. 도면으로 표시 곤란한 내용은 시공 시 유의사항으로 작성되었는지 등을 검토
- ④ 건설사업관리기술자는 공사시방서에 작성하도록 명시한 시공상세도와 다음 각 호의 사항에 대한 시공상세도의 작성 여부를 확인하고, 제출된 시공상세도의 구조적인 안전성을 검토·확인하여야 하며 이 경우 주요구조부(가시설물을 포함한다)의 구조적 안전에 관한 사항과 전문적인 기술검토가 필요한 사항은 반드시 관련분야 기술지원기술자가 검토·확인하여야 한다. 다만, 공사조건에 따라 건설사업관리기술자와 시공자가 협의하여 필요한 시공상세도의 목록을 조정할 수 있다.
1. 비계, 동바리, 거푸집 및 가교, 가도 등 가설시설물의 설치상세도 및 구조계산서
 2. 구조물의 모따기 상세도
 3. 옹벽, 측구 등 구조물의 연장 끝부분 처리도
 4. 배수관, 암거, 교량용 날개벽 등의 설치위치 및 연장도
 5. 철근 배근도에는 정·부철근등의 유효간격 및 철근 피복두께(측·저면)유지용 스페이스(Spacer) 및 Chair-Bar의 위치, 설치방법 및 가공을 위한 상세도면
 6. 철근 겹이음 길이 및 위치의 시방서 규정 준수여부 확인
 7. 그 밖에 규격, 치수, 연장 등이 불명확하여 시공에 어려움이 예상되는 부위의 각종 상세도면
- ⑤ 건설사업관리기술자는 시공상세도(Shop Drawing) 검토·확인 때까지 구조물 시공을 허용하지 말아야 하고, 시공상세도는 접수일로부터 7일 이내에 검토·확인하여 서면으로 승인하고, 부득이하게 7일 이내에 검토·확인이 불가능할 경우 사유 등을 명시하여 서면으로 통보하여야 한다.

- ⑥ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 공사현장 인근상황을 시공자에게 충분히 조사토록 하여 공사시공과 관련하여 제3자에게 손해를 주지 않도록 시공자에게 대책을 강구하게 하여야 한다.
1. 통신, 전력, 송유관, 상·하수도관, 가스관등 지하매설물
 2. 인근의 도로
 3. 교통 시설물
 4. 건조물 또는 축사
 5. 그 밖의 농경지, 산림 등
- ⑦ 건설사업관리기술자는 공사시행중 시공자의 귀책사유로 인하여 제6항제1호부터 제5호까지의 손상으로 인하여 제3자에게 손해를 준 경우에는 시공자 부담으로 즉시 원상복구 하여 민원 및 관원이 발생되지 않도록 하여야 한다. 또한 제3자에게 피해보상 문제가 제기되었을 경우 건설사업관리기술자는 객관적이고 공정한 판단에 근거한 의견을 제시하여야 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 시험발파계획서를 사전에 제출받아 다음 각 호의 사항을 고려하여 검토·확인하고 발파하도록 하여야 한다.
1. 관계규정 저촉여부
 2. 안전성 확보여부
 3. 계측계획 적정성여부
 4. 그 밖에 시험발파를 위하여 필요한 사항

제88조(기술검토 및 교육) ① 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 현장종사자(기능공을 포함한다)의 건설시공 의식고취를 위한 현장 정기교육을 월 1회 이상 해당 현장의 특성에 따라 실시하도록 하여야 한다.

- ② 책임건설사업관리기술자는 분야별 건설사업관리기술자와 시공자 및 하도급사 직원(기능공 포함)들이 법·영·규칙 및 지침 등의 내용과 공사현황 등을 숙지하도록 교육을 실시하여야 하며, 그 교육실적을 기록·비치하여야 한다.
- ③ 책임건설사업관리기술자는 부실시공 등을 야기시킨 기능공에 대하여 시공자에게 해당 기능공이 근무를 하지 못하도록 요구하고, 이 사실을 발주청에 보고하여야 한다. 시공자는 건설사업관리기술자로부터 상기 요구를 받은 경우 특별한 사유가 없으면 요구에 따라야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 공사 중 해당 공사와 관련하여 시공자의 공법변경 요구 등 중요한 기술적인 사항에 대한 요구가 있는 경우, 요구가 있는 날로부터 7일 이내에 이를 검토하고 의견서를 첨부하여 발주청에 보고하여야 하고 전문성이 요구되는 경우에는 요구가 있는 날로부터 14일 이내에 기술지원기술자의 검토의견서를 첨부하여 발주청에 보고하여야 한다. 이 경우, 발주청은 필요시 제3자에게 자문할 수 있다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 스스로 공사시공과 관련하여 검토한 내용에 대하여 필요하다고 판단될 경우 발주청 또는 시공자에게 그 검토의견을 서면으로 제시할 수 있다.

- ⑥ 건설사업관리기술자는 공사시행 중 예산이 변경되거나 계획이 변경되는 중요한 민원이 발생된 때에는 민원인 주장의 타당성, 소요예산 등을 검토하여 그 검토의견서를 첨부하여 발주청에 보고하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 발주청(공사관리관)이 민원사항 처리를 위하여 조사와 서류작성을 요구할 때에는 적극 협조하여야 한다.
- ⑧ 건설사업관리기술자는 공사와 직접 관련된 경미한 민원처리는 직접 처리하여야 하고 전화 또는 방문 민원을 처리함에 있어 민원인과의 대화는 원만하고 성실하게 하여야 하며 시공자와 협조하여 적극적으로 해결방안을 강구·시행하여야 하고, 그 내용을 민원 처리부(별지 제34호 서식)에 기록·비치하여야 한다. 경미한 민원처리사항중 중요하다고 판단되는 경우에는 검토의견서를 첨부하여 발주청에 보고하여야 한다.

제89조(지장물 철거 및 공사중지명령 등) ① 건설사업관리기술자는 공사 중에 지하매설물 등 새로운 지장물을 발견하였을 때에는 시공자로부터 상세한 내용이 포함된 지장물 조서를 제출받아 이를 확인한 후 발주청에 조속히 보고하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 기존 구조물을 철거할 때에는 시공자로 하여금 현황도(측면도, 평면도, 상세도, 그 밖에 수량산출시 필요한 사항)와 현황사진을 작성하여 제출토록 하고 이를 검토·확인하여 발주청에 보고하고 설계변경시 계상하여야 한다.
- ③ 법 제40조에 따라 건설사업관리기술자는 시공자가 건설공사의 설계도서, 시방서, 그 밖의 관계서류의 내용과 적합하지 않게 해당 건설공사를 시공하는 경우에는 재시공 또는 공사중지명령 등 필요한 조치를 할 수 있다.
- ④ 제3항의 규정에 의하여 건설사업관리기술자로부터 재시공 또는 공사중지명령 등의 지시를 받은 시공자는 특별한 사유가 없으면 지시에 따라야 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자가 시공자에게 재시공 또는 공사중지명령 등 필요한 조치를 취한 때에는 이를 발주청에 보고하여야 한다.
- ⑥ 발주청은 건설사업관리기술자로부터 제5항의 규정에 의한 재시공 또는 공사중지명령 등 필요한 조치에 관한 보고를 받은 때에는 이를 검토한 후 시정 여부의 확인, 공사 재개지시 등 필요한 조치를 하여야 한다.
- ⑦ 발주청은 제3항의 규정에 의한 건설사업관리기술자의 공사중지명령 등의 조치를 이유로 건설사업관리기술자 등의 변경, 현장상주의 거부, 건설사업관리대가 지급의 거부·지체, 그 밖의 건설사업관리기술자에게 불이익한 처분을 하여서는 안된다.
- ⑧ 재시공 및 공사중지 지시 등의 적용 한계는 다음 각 호와 같다.
 1. 재시공 : 시공된 공사가 품질확보상 미흡 또는 위해를 발생시킬 수 있다고 판단되거나 건설사업관리기술자의 검측·승인을 받지 않고 후속공정을 진행한 경우와 관계규정에 재시공을 하도록 규정된 경우
 2. 공사중지 : 시공된 공사가 품질확보상 미흡 또는 중대한 위해를 발생시킬 수 있다고 판단되거나, 안전상 중대한 위험이 발견될 때에는 공사중지를 지시할 수 있으며 공사중지는 부분중지와 전면중지로 구분

가. 부분중지

- (1) 재시공 지시가 이행되지 않는 상태에서는 다음 단계의 공정이 진행됨으로써 하자 발생이 될 수 있다고 판단될 때
- (2) 안전시공상 중대한 위험이 예상되어 물적, 인적 중대한 피해가 예견될 때
- (3) 동일 공정에 있어 3회 이상 시정지시가 이행되지 않을 때
- (4) 동일 공정에 있어 2회 이상 경고가 있었음에도 이행되지 않을 때

나. 전면중지

- (1) 시공자가 고의로 건설공사의 추진을 심히 지연시키거나, 건설공사의 부실발생 우려가 농후한 상황에서 적절한 조치를 취하지 않은 채 공사를 계속 진행하는 경우
 - (2) 부분중지가 이행되지 않음으로써 전체 공정에 영향을 끼칠 것으로 판단될 때
 - (3) 지진, 해일, 폭풍 등 천재지변으로 공사 전체에 대한 중대한 피해가 예상될 때
 - (4) 전쟁, 폭동, 내란, 혁명상태 등으로 공사를 계속할 수 없다고 판단되어 발주청으로부터 지시가 있을 때
- ⑨ 건설사업관리기술자는 시공자가 재시공 또는 공사중지명령 등에 대한 필요한 조치를 이행하지 않을 때에는 법 제88조의 규정에 의하여 시공자에 대한 제재조치를 취하도록 발주청에 요구하여야 한다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 공종별로 착공 전부터 준공때까지의 공사과정, 공법, 특기사항을 촬영한 촬영일자가 나오는 공사사진과 시공일자, 위치, 공종, 작업내용 등을 기재한 공사내용 설명서를 제출토록 하여 후일 참고자료로 활용토록 한다. 공사기록 사진은 공종별, 공사추진단계에 따라 다음 각 호의 사항을 촬영한 것이어야 한다.
- 1. 주요한 공사현황은 착공전, 시공중, 준공 등 시공과정을 알 수 있도록 가급적 동일장소에서 촬영
 - 2. 시공 후 검사가 불가능하거나 곤란한 부분
- 가. 암반선 확인 사진
- 나. 매물, 수중 구조물
- 다. 구조체공사에 대해 철근지름, 간격 및 벽두께, 강구조물(steel box내부, steel girder 등) 경간별 주요부위 부재두께 및 용접전경 등을 알 수 있도록 촬영
- 라. 공장제품 검사(창문 및 창문틀, 철골검사, PC 자재 등) 기록
- 마. 지중매설(급·배수관, 전선 등) 광경
- 바. 매몰되는 옥내외 배관(설비, 전기 등) 광경
- 사. 전기 등 배전반 주변에서의 배관류

아. 지하매설된 부분의 배근상태 및 콘크리트 두께현황

자. 바닥 및 배관의 행거볼트, 공조기 등의 행거볼트 시공광경

차. 보온, 결로방지관계 시공광경

카. 본 구조물 시공 이후 철거되는 가설시설물 시공광경

- ⑪ 건설사업관리기술자는 특히 중요하다고 판단되는 시설물에 대하여는 시공자가 공사과정을 비디오카메라 등으로 촬영토록 하여야 한다.
- ⑫ 건설사업관리기술자는 제10항과 제11항에서 촬영한 사진은 디지털(Digital) 파일 등을 제출받아 수시 검토·확인할 수 있도록 보관하고 준공시 발주청에 제출하고 발주청은 이를 보관하여야 한다.

제90조(공정관리) ① 건설사업관리기술자는 해당 공사가 정해진 공기내에 시방서, 도면 등에 따른 품질을 갖추어 완성될 수 있도록 공정관리의 계획수립, 운영, 평가에 있어서 공정진척도 관리와 기성관리가 동일한 기준으로 이루어질 수 있도록 건설사업관리 업무를 수행하여야 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 공사 착공일로부터 30일 안에 시공자로부터 공정관리계획서를 제출받아 제출받은 날로부터 14일 이내에 검토하여 승인하고 이를 발주청에 제출하여야 하며 다음 각 호의 사항을 검토·확인 하여야 한다.

- 1. 시공자의 공정관리 기법이 공사의 규모, 특성에 적합한지 여부
 - 2. 계약서, 시방서 등에 공정관리 기법이 명시되어 있는 경우에는 명시된 공정관리 기법으로 시행되도록 조치
 - 3. 계약서, 시방서 등에 공정관리 기법이 명시되어 있지 않았을 경우, 단순한 공종 및 보통의 공종 공사인 경우 공사조건에 적합한 공정관리 기법을 적용토록 하고, 복잡한 공종의 공사 또는 건설사업관리기술자가 PERT/CPM 이론을 기본으로 한 공정관리가 필요하다고 판단하는 경우에는 별도의 PERT/CPM 기법에 의한 공정관리를 적용토록 조치
 - 4. 발주청의 특수한 현장여건(돌관공사 등)으로 전산공정관리 등이 필요하다고 판단되는 경우, 건설사업관리기술자는 발주청에 별도의 공정관리를 시행하도록 건의할 수 있음
 - 5. 일정관리와 원가관리, 진도관리가 병행될 수 있는 종합관리형태의 공정관리가 되도록 조치
- ③ 건설사업관리기술자는 공사의 규모, 공종 등 제반여건을 감안하여 시공자가 공정관리 업무를 성공적으로 수행할 수 있는 공정관리 조직을 갖추도록 다음 각 호의 사항을 검토·확인하여야 한다.

- 1. 공정관리 요원 자격 및 그 요원수 적합 여부
- 2. 소프트웨어(Software)와 하드웨어(Hardware) 규격 및 그 수량 적합 여부
- 3. 보고체계의 적합성 여부
- 4. 계약공기 준수 여부
- 5. 각 작업(Activity) 공기에 품질, 안전관리가 고려되었는지 여부
- 6. 지정휴일, 천후조건 감안 여부

7. 자원조달에 무리가 없는지 여부
 8. 주공정의 적합 여부
 9. 공사주변 여건, 법적 제약조건 감안 여부
 10. 동원 가능한 장비, 그 밖에 부대설비 및 그 성능 감안 여부
 11. 특수장비 동원을 위한 준비기간의 반영 여부
 12. 동원 가능한 작업인원과 작업자의 숙련도 감안 여부
- ④ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 전체 실시공정표에 따른 월간, 주간 상세공정표를 사전에 제출 받아 검토·확인하여야 한다.
 1. 월간상세공정표 : 작업착수 1주 전 제출
 2. 주간상세공정표 : 작업착수 2일 전 제출
 - ⑤ 건설사업관리기술자는 매주 또는 매월 정기적으로 공사진도를 확인하여 예정공정과 실시공정을 비교하여 공사의 부진 여부를 검토한다.
 - ⑥ 건설사업관리기술자는 현장여건, 기상조건, 지장물 이설 등에 따른 관련기관 협의사항이 정상적으로 추진되는지를 검토·확인하여야 한다.
 - ⑦ 건설사업관리기술자는 공정진척도 현황을 최근 1주전의 자료가 유지될 수 있도록 관리하고 공정지연을 방지하기 위하여 주공정 중심의 일정관리가 될 수 있도록 시공자를 관리하여야 한다.
 - ⑧ 건설사업관리기술자는 주간단위의 공정계획 및 실적을 시공자로부터 제출 받아 이를 검토·확인하고, 필요한 경우 시공자측 현장책임자를 포함한 관계직원 합동으로 금주작업에 대한 실적을 분석·평가하고 공사추진에 지장을 초래하는 문제점, 잘못 시공된 부분의 지적 및 재시공 등의 지시와 재해방지대책, 공정진도의 평가, 그 밖에 공사추진상 필요한 내용의 협의를 위한 주간 또는 월간 공사 추진회의를 주관하여 실시하고 그 회의록을 유지하여야 한다.
 - ⑨ 건설사업관리기술자는 공사진도율이 계획공정대비 월간 공정실적이 10%이상 지연(계획공정대비 누계공정실적이 100% 이상일 경우는 제외)되거나 누계공정 실적이 5%이상 지연될 때는 시공자로 하여금 부진사유 분석, 근로자 안전확보를 고려한 부진공정 만회대책 및 만회공정표 수립을 지시하여야 한다.
 - ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자가 제출한 부진공정 만회대책을 검토·확인하고 그 이행상태를 주간단위로 점검·평가 하여야 하며 공사추진회의 등을 통하여 미조치 내용에 대한 필요대책등을 수립하여 정상공정을 회복할 수 있도록 조치하여야 한다. 공정부진이 2개월 연속될 경우에는 기술지원기술자가 참여하는 공정회의를 개최하고 발주청에 제출하는 공정표에 기술지원기술자도 서명하여야 한다.
 - ⑪ 건설사업관리기술자는 검토·확인한 부진공정 만회대책과 그 이행상태의 점검·평가 결과를 발주청에 보고하여야 한다.
 1. 예정공정과 실시공정 비교 분석
 2. 공정만회대책 및 만회공정표 검토 확인
 3. 주간단위 부진공정 만회대책 이행여부 확인

- ⑫ 건설사업관리기술자는 설계변경 등으로 인한 물공량의 증감, 공법변경, 공사중 재해, 천재지변 등 불가항력에 의한 공사중지, 지급자재 공급지연, 공사용지의 제공의 지연, 문화재 발굴조사 등의 현장실정 또는 시공자의 사정 등으로 인하여 공사 진척실적이 지속적으로 부진할 경우 공정계획을 재검토하여 수정 공정계획수립의 필요성을 검토하여야 한다.
- ⑬ 건설사업관리기술자는 시공자의 요청 또는 건설사업관리기술자의 판단에 의해 수정 공정계획을 수립할 때 시공자로부터 수정 공정계획을 제출 받아 제출일로 부터 7일 이내에 검토하여 승인하고 발주청에 보고하여야 한다.
- ⑭ 건설사업관리기술자는 수정 공정계획을 검토할 때 수정목표 종료일이 당초 계약 종료일을 초과하지 않도록 조치하여야 하며, 초과 할 경우는 그 사유를 분석하여 건설사업관리기술자의 검토안을 작성하고 필요시 수정 공정계획과 함께 발주청에 보고하여야 한다.
- ⑮ 건설사업관리기술자는 추진계획과 실적을 정기건설사업관리보고서에 포함하여 발주청에 보고 하여야 한다(별지 제14호 서식)
- ⑯ 건설사업관리기술자는 시공자가 준공기한 연기신청서를 제출할 경우 이의 타당성을 검토·확인하고 검토의견서를 첨부하여 발주청에 보고하여야 한다.

제91조(안전관리) ① 건설사업관리기술자는 건설공사의 안전시공 추진을 위해서 안전조직을 갖추도록 하여야 하고 안전조직은 현장규모와 작업내용에 따라 구성하며 동시에 산업안전보건법의 해당규정(「산업안전보건법」 제13조 안전보건관리책임자 선임, 제14조 관리감독자 지정, 제15조 안전관리자 배치, 제16조 보건관리자 배치, 제18조 안전보건총괄책임자 선임 및 제29조의2 안전·보건에 관한 노사협의체 운영)에 명시된 업무도 수행되도록 조직편성을 한다.

- ② 건설사업관리기술자는 시공자가 영 제98조와 제99조에 따라 작성한 건설공사 안전관리계획서를 공사 착공 전에 제출받아 적정성을 확인하여야 하며, 보완하여야 할 사항이 있는 경우에는 시공자로 하여금 이를 보완하도록 하여야 한다. 또한, 안전관리 계획의 내용을 변경한 경우에도 같다.
- ③ 책임건설사업관리기술자는 소속 건설사업관리기술자 중 안전관리담당자를 지정하고 안전관리담당자로 지정된 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 작업현장에 수시로 입회하여 시공자의 안전관리자를 지도·감독하도록 하여야 하며 공사전반에 대한 안전관리계획의 사전검토, 실시확인 및 평가, 자료의 기록유지 등 사고예방을 위한 제반 안전관리 업무에 대하여 확인을 하도록 하여야 한다.
 1. 추락 또는 낙하 위험이 있는 작업
 2. 발파, 중량물 취급, 화재 및 감전 위험작업
 3. 크레인 등 건설장비를 활용하는 위험작업
 4. 그 밖의 안전에 취약한 공종 작업
- ④ 건설사업관리기술자는 시공자중 안전보건관리책임자(현장대리인)와 안전관리자 및 보건관리자(법정자격자)를 지정하게 하여 현장의 전반적인 안전·보건문제를 책임지고 추진하도록 하여야 한다.

- ⑤ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 근로기준법, 산업안전보건법, 산업재해보상보험법, 시설물안전관리에관한특별법과 그 밖에 관계법규를 준수하도록 하여야 한다.
- ⑥ 건설사업관리기술자는 산업재해 예방을 위한 제반 안전관리 지도에 적극적인 노력을 경주하도록 함과 동시에 안전관계법규를 이행하도록 하기 위하여 다음 각 호와 같은 업무를 수행하여야 한다.
 1. 시공자의 안전조직 편성 및 임무의 법상 구비조건 충족 및 실질적인 활동 가능성 검토
 2. 안전관리자에 대한 임무수행 능력 보유 및 권한 부여 검토
 3. 시공계획과 연계된 안전계획의 수립 및 그 내용의 실효성 검토
 4. 유해·위험방지계획(수립 대상에 한함) 내용 및 실천 가능성 검토(산업안전보건법 제48조 제3항, 제4항)
 5. 안전점검 및 안전교육 계획의 수립 여부와 내용의 적정성 검토 (법 제62조, 산업안전보건법 제31조, 제32조)
 6. 안전관리 예산편성 및 집행계획의 적정성 검토
 7. 현장 안전관리 규정의 비치 및 그 내용의 적정성 검토
 8. 산업안전보건관리비의 타 용도 사용내역 검토
- ⑦ 건설사업관리기술자는 시공자가 법 제62조제1항에 따른 안전관리계획이 성실하게 수행되는지 다음 각 호의 내용을 확인하여야 한다.
 1. 안전관리계획의 이행 및 여건 변동시 계획변경 여부 확인
 2. 안전보건 협의회 구성 및 운영상태 확인
 3. 안전점검계획 수립 및 실시 여부 확인(일일, 주간, 우기 및 해빙기, 하절기, 동절기 등 자체안전점검, 건설기술관리법에 의한 안전점검, 안전진단 등)
 4. 안전교육계획의 실시 확인 (사내 안전교육, 직무교육)
 5. 위험장소 및 작업에 대한 안전조치 이행 여부 확인(제3항 각 호의 작업 등)
 6. 안전표지 부착 및 이행여부 확인
 7. 안전통로 확보, 자재의 적치 및 정리정돈 등이 성실하게 수행되는지 확인
 8. 사고조사 및 원인 분석, 각종 통계자료 유지
 9. 월간 안전관리비 및 산업안전보건관리비 사용실적 확인
 10. 근로자에 대한 건설업 기초 안전·보건 교육의 이수 확인
 11. 석면안전관리법 제30조에 의한 석면해체 제거작업을 수반하는 공사에 대하여 적정 건설사업관리기술자 지정 및 업무수행
 12. 근로자 건강검진 실시 확인
- ⑧ 건설사업관리기술자는 안전에 관한 업무를 수행하기 위하여 시공자에게 다음 각 호의 자료를 기록·유지토록 하고 이행상태를 점검한다.
 1. 안전업무 일지(일일보고)
 2. 안전점검 실시(안전업무일지에 포함 가능)
 3. 안전교육(안전업무일지에 포함가능)

4. 각종 사고보고
5. 월간 안전 통계(무재해, 사고)
6. 안전관리비 및 산업안전보건관리비 사용실적 (월별 점검·확인)
- ⑨ 건설사업관리기술자는 건설공사 안전관리계획 내용에 따라 안전조치·점검 등 이행을 하였는지의 여부를 확인하고 미이행시 시공자로 하여금 안전조치·점검 등을 선행한 후 시공하게 한다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자가 영 제100조에 따른 자체 안전점검을 매일 실시하였는지의 여부를 확인하여야 하며, 건설안전점검전문기관에 의뢰하여야 하는 정기·정밀 안전점검을 할 때에는 입회하여 적정한 점검이 이루어지는지를 확인하여야 한다.
- ⑪ 건설사업관리기술자는 영 제100조에 따라 시행한 정기·정밀 안전점검 결과를 시공자로부터 제출받아 검토하여 발주청에 보고하고 발주청의 지시에 따라 시공자에게 필요한 조치를 하게 한다.
- ⑫ 건설사업관리기술자는 시공회사의 안전관리책임자와 안전관리자 등에게 교육시키고 이들로 하여금 현장 근무자에게 다음 각 호의 내용과 자료가 포함된 안전교육을 실시토록 지도·감독하여야 한다.
 1. 산업재해에 관한 통계 및 정보
 2. 작업자의 자질에 관한 사항
 3. 안전관리조직에 관한 사항
 4. 안전제도, 기준 및 절차에 관한 사항
 5. 생산공정에 관한 사항
 6. 산업안전보건법 등 관계법규에 관한 사항
 7. 작업환경관리 및 안전작업 방법
 8. 현장안전 개선방법
 9. 안전관리 기법
 10. 이상발견 및 사고발생시 처리방법
 11. 안전점검 지도요령과 사고조사 분석요령
- ⑬ 책임건설사업관리기술자는 공사가 중지(차수별 준공에 따라 공사가 중단된 경우를 포함한다)되는 건설현장에 대해서는 안전관리담당자로 지정된 건설사업관리기술자를 입회하도록 하여 공사중지(준공)일로부터 5일 이내에 시공자로 하여금 영 제100조제1항에 따른 자체 안전점검을 실시하도록 하고, 점검결과를 발주청에 보고한 후 취약한 부분에 대해서는 시공자에게 필요한 안전조치를 하게 하여야 한다.
- ⑭ 건설사업관리기술자는 매 분기별 시공자로부터 안전관리 결과보고서를 제출 받아 이를 검토하고 미비한 사항이 있을 때는 시정조치를 하여야 하며, 안전관리 결과보고서에는 다음 각 호와 같은 서류가 포함되어야 한다.

1. 안전관리 조직표
 2. 안전보건 관리체제(별지 제40호 서식)
 3. 재해발생 현황(별지 제41호 서식)
 4. 안전교육 실적표(별지 제42호 서식)
 5. 산재요양 신청서(사본)
 6. 그 밖에 필요한 서류
- ⑮ 건설사업관리기술자는 현장에서 사고가 발생하였을 경우에는 시공자에게 즉시 필요한 응급조치를 취하도록 하고 상세한 경위 및 검토의견서를 첨부하여 발주청에 지체 없이 보고하여야 한다.
- ⑯ 공사관리관은 건설사업관리기술자가 안전관리 지도·감독을 성실히 이행하고 있는지 여부를 확인하여야 하며, 안전관리에 대한 건설사업관리기술자의 업무소홀이 확인된 경우에는 그 사실을 발주청에 지체 없이 보고하여야 한다.

제92조(환경관리) ① 건설사업관리기술자는 사업시행으로 인한 위해를 방지하고 『환경영향평가법』에 의해 받은 환경영향평가 내용과 이에 대한 협의내용을 충실히 이행토록 하여야 하고 조직편성을 하여 그 의무를 수행토록 지도·감독하여야 한다.

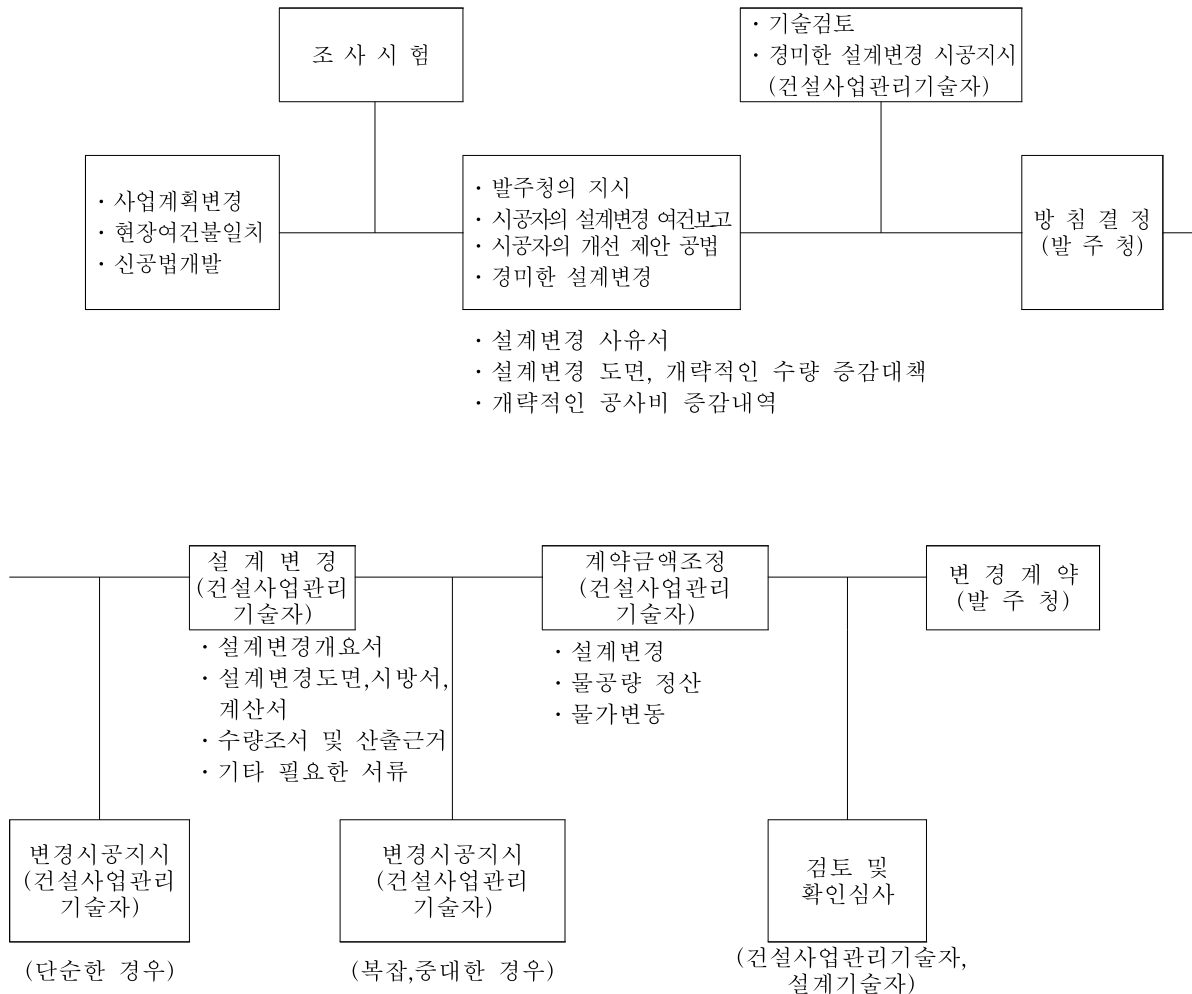
- ② 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 환경관리책임자를 지정하게 하여 환경관리 계획 수립과 대책 등을 수립하게 하여야 하고, 예산의 조치와 환경관리자, 환경담당자를 임명하도록 하며 현장 환경관리업무를 책임지고 추진하게 하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 환경영향평가법 시행규칙 제13조에 따라 발주청에 의해 관리책임자로 지정된 경우 협의내용의 관리를 성실히 수행하여야 한다.
- ④ 건설사업관리기술자는 해당 공사에 대한 환경영향평가보고서 및 환경영향평가 협의내용을 근거로 하여 지형·지질, 대기, 수질, 소음·진동 등의 관리계획서가 수립되었는지 다음 각 호의 내용을 검토·확인하여야 한다.
 1. 시공자의 환경관리 조직·편성 및 임무의 범상 구비조건, 충족 및 실효적인 활동 가능성 검토
 2. 환경영향평가 협의내용의 관리계획 실효성 검토
 3. 환경영향 저감대책 및 공사중, 공사후 환경관리계획서 적정성 검토
 4. 환경관리자에 대한 업무수행능력 및 권한 여부 검토
 5. 환경전문기술자 자문사항에 대한 검토
 6. 환경관리 예산편성 및 집행계획 적정성 검토
- ⑤ 건설사업관리기술자는 사후 환경관리계획에 따른 공사현장에 적합한 관리가 되도록 다음 각 호의 내용과 같이 업무를 수행하여야 한다.
 1. 시공자로 하여금 환경영향평가서 내용을 검토하여 현장실정에 적합한 저감대책을 수립하여 시공단계별 관리계획서를 수립·관리토록 지시
 2. 시공자로 하여금 환경관리계획서를 숙지하여 검측할 때에 지적사항이 없도록 철저히 이행토록 하여야 하며, 특히 중점관리 대상지역을 선정하여 관리토록 지시

3. 시공자에게 항목별 시공전·후 사진촬영 및 위치도를 작성하여 협의내용 관리대장에 기록토록 하여 건설사업관리기술자의 확인을 받도록 지시
4. 시공자로 하여금 환경관리에 대한 일일점검 및 평가를 실시하고(문제점 토의 및 시정) 점검 사항에 대하여는 매주 정리하여 환경영향조사 결과서에 기록하고 건설사업관리기술자의 확인을 받도록 지시
5. 시공자로 하여금 공종별 시공이 완료된 때에는 환경영향평가 협의내용 이행상태 및 그 밖에 환경관리 이행현황을 사후 환경영향조사 결과보고서에 기록하여 건설사업관리기술자의 확인을 받은 후 다음 단계시공을 추진토록 지시
6. 시공자는 관할 지방행정관청의 환경관리상태 점검을 받을 때 건설사업관리기술자와 함께 수검토록 지시
- ⑥ 건설사업관리기술자는 「환경영향평가법」 제23조에 따른 협의내용을 기재한 관리대장을 비치토록 하고 기록사항이 사실대로 작성·이행되는지를 점검하여야 한다. (별지 제43호 서식)
- ⑦ 건설사업관리기술자는 「환경영향평가법」 제24조제1항의 규정에 따른 사후환경영향 조사 결과를 조사기간이 만료된 날부터 30일 이내(다만, 조사기간이 1년 이상인 경우에는 매 연도별 조사결과를 다음 해 1월 31일까지 통보하여야 함)에 지방환경청장 및 승인기관의 장에게 통보할 수 있도록 하여야 한다.(별지 제44호 서식)
- ⑧ 건설사업관리기술자는 건축물 해체·제거과정에서 석면이 발생하는 경우에는 관련 규정에 따라 처리될 수 있도록 지도·감독하여야 한다.
- ⑨ 시공자는 사토 및 순성토가 10,000m³ 이상 발생하는 공사현장에서는 과적차량 발생을 방지하기 위하여 축중기를 설치하여야 하며, 축중기 설치 및 관리에 관한 사항은 「건설현장 축중기 설치지침(국토교통부 훈령)」과 「건설공사차량과적방지지침」에 따른다.
- ⑩ 건설사업관리기술자는 제9항에 따라 시공자가 설치한 축중기가 적절히 운영·관리되도록 확인하여야 한다.

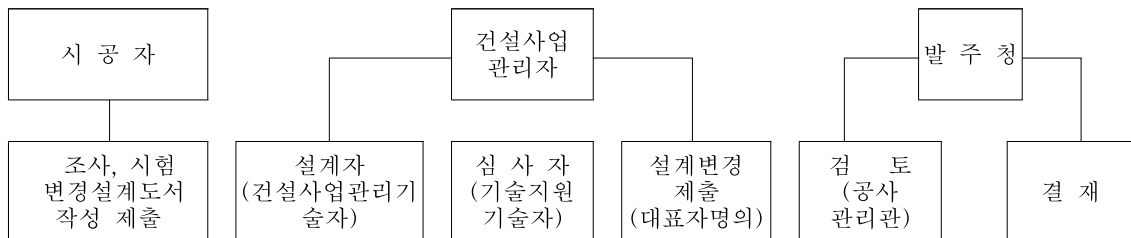
제93조(설계변경 관리) ① 건설사업관리기술자는 공사 실정보고에 관련하여 다음 각 호의 업무를 수행하여야 한다.

1. 설계도서와 현지여건이 상이한 부분에 대한 내용 파악(현지 여건 조사)
2. 시공자가 제출한 실정보고 내용의 적정성 검토
3. 발주청에 설계변경을 위한 공사 실정보고 제출
- ② 건설사업관리기술자는 특수한 공법이 적용되는 경우 기술검토 및 시공상 문제점 등의 검토를 할 때에는 건설사업관리용역업자의 본사 기술지원기술자 등을 활용하고, 필요시 발주청과 협의하여 외부의 국내·외 전문가에 자문하여 검토의견을 제시 할 수 있으며 특수한 공종에 대하여 외부 전문가의 건설사업관리 참여가 필요하다고 판단될 경우 발주청과 협의하여 외부전문가를 참여 시킬 수 있다.
- ③ 건설사업관리기술자는 설계변경 및 계약금액의 조정업무의 흐름도를 참조하여 건설사업관리업무를 수행하여야 한다.

1. 업무흐름도



2. 설계변경에 의한 계약금액 조정업무의 처리절차



- ④ 건설사업관리기술자는 공사 시행과정에서 당초설계의 기본적인 사항인 중심선, 계획고, 구조물의 구조 및 공법 등의 변경 없이 현지여건에 따른 위치변경과 연장 증감 등으로 인한 수량증감이나 단순 구조물의 추가 또는 삭제 등의 경미한 설계변경 사항이 발생한 경우에는 설계변경도면, 수량증감 및 증감공사비 내역을 시공자로부터 제출 받아 검토·

확인하고 우선 변경 시공토록 지시할 수 있으며 사후에 발주청에 서면보고 하여야 한다. 이 경우 경미한 설계변경의 구체적 범위는 발주청이 정한다.

- ⑤ 발주청은 외부적 사업환경의 변동, 사업추진 기본계획의 조정, 민원에 의한 노선변경, 공법변경, 그 밖에 시설물 추가 등으로 설계변경이 필요한 경우에는 다음 각 호의 서류를 첨부하여 반드시 서면으로 책임건설사업관리기술자에게 설계변경을 하도록 지시하여야 한다. 단, 발주청이 설계변경 도서를 작성할 수 없을 경우에는 설계변경 개요서만 첨부하여 설계변경 지시를 할 수 있다.

1. 설계변경 개요서
2. 설계변경 도면, 시방서, 계산서 등
3. 수량산출조서
4. 그 밖에 필요한 서류

- ⑥ 제5항의 지시를 받은 책임건설사업관리기술자는 지체 없이 시공자에게 동 내용을 통보하여야 한다.

- ⑦ 시공자는 설계변경 지시내용의 이행가능 여부를 당시의 공정, 자재수급 상황 등을 검토하여 확정하고, 만약 이행이 불가능하다고 판단될 경우에는 그 사유와 근거자료를 첨부하여 책임건설사업관리기술자에게 보고하여야 하고 책임건설사업관리기술자는 그 내용을 검토·확인하여 지체 없이 발주청에 보고하여야 한다.

- ⑧ 설계변경을 하려는 경우 책임건설사업관리기술자는 발주청의 방침에 따라 시공자로 하여금 제5항 각 호의 서류와 설계변경에 필요한 구비서류를 작성하도록 한다. 이때 기술지원기술자는 현지여건 등을 확인하여 책임건설사업관리기술자에게 기술검토서를 작성·제출하여야 한다.

- ⑨ 건설사업관리기술자는 시공자가 현지여건과 설계도서가 부합되지 않거나 공사비의 절감과 건설공사의 품질향상을 위한 개선사항 등 설계변경이 필요하다고 설계변경사유서, 설계변경도면, 개략적인 수량증감내역 및 공사비 증감내역 등의 서류를 첨부하여 제출하면 이를 검토·확인하여 필요시 기술검토의견서를 첨부하여 발주청에 실정보고 하고, 발주청의 방침을 득한 후 시공하도록 조치하여야 한다.

- ⑩ 건설사업관리기술자는 시공자로부터 현장실정 보고를 접수 후 기술검토 등을 요하지 않는 단순한 사항은 7일 이내, 그외의 사항을 14일 이내에 검토처리 하여야 하며, 만일 기일내 처리가 곤란 하거나 기술적 검토가 미비한 경우에는 그 사유와 처리계획을 발주청에 보고하고 시공자에게도 통보하여야 한다.

- ⑪ 시공자는 구조물의 기초공사 또는 주공정에 중대한 영향을 미치는 설계변경으로 방침확정이 긴급히 요구되는 사항이 발생하는 경우에는 제9항 및 제10항의 절차에 따르지 않고 책임건설사업관리기술자에게 긴급 현장 실정보고를 할 수 있으며, 책임건설사업관리기술자는 이를 발주청에 지체없이 유선, 전자우편 또는 팩스 등으로 보고하여야 한다.

- ⑫ 발주청은 제9항, 제10항, 제11항에 따라 설계변경 방침결정 요구를 받은 경우에 설계변경에 대한 기술검토를 위하여 발주청의 소속직원으로 기술검토팀(T/F팀)을 구성(필요시 민간전문가로 자문단을 구성)·운영하여야 하며, 이 경우 단순한 사항은 7일 이내, 그 외의

사항은 14일 이내에 방침을 확정하여 책임건설사업관리기술자에게 통보하여야 한다. 다만, 해당 기일내 처리가 곤란하여 방침결정이 지연될 경우에는 그 사유를 명시하여 통보하여야 한다.

- ⑬ 발주청은 설계변경 원인이 설계자의 하자라고 판단되는 경우에는 설계변경(안)에 대한 설계자 의견서를 제출토록 하여야 하며, 대규모 설계변경 또는 주요 구조 및 공중에 대한 설계변경은 설계자에게 설계변경을 지시하여 조치한다.
- ⑭ 시공자의 “개선제안공법”으로 설계변경을 제안하는 경우에는 『건설기술개발 및 관리 등에 관한 운영규정』(국토교통부 훈령)에 따라 처리하여야 한다.
- ⑮ 건설사업관리기술자는 설계변경 등으로 인한 계약금액의 조정을 위한 각종 서류를 시공사로부터 제출 받아 검토·확인한 후 건설사업관리용역업자 대표자에게 보고하여야 하며, 대표자는 소속 기술지원기술자로 하여금 검토·확인케 하고 대표자 명의로 발주청에 제출하여야 한다. 이때 변경설계서의 설계자로 책임건설사업관리기술자가 심사자로 기술지원기술자가 날인하여야 한다. 다만, 대규모 통합건설사업관리의 경우에는 실제 설계를 담당한 건설사업관리기술자와 책임건설사업관리기술자가 설계자로 연명하여 날인토록 하고 변경설계서의 표지 양식은 사전에 발주청과 협의하여 정하여야 한다.
- ⑯ 건설사업관리기술자는 설계변경 등으로 인한 계약금액 조정 업무처리를 지체함으로써 공사추진에 지장을 초래하지 않도록 적기에 계약변경이 이루어 질 수 있도록 조치하고 시공자의 설계변경도서 미제출에 따른 지체시에는 준공조서 작성 시 그 사유를 명시하고 정산 조치하여야 한다. 최종 계약금액의 조정은 예비 준공검사기간 등을 고려하여 늦어도 준공예정일 75일 전까지 발주청에 제출되어야 한다.

제94조(암반선 확인) ① 건설사업관리기술자는 공사착공과 동시에 암판정위원회를 상시 구성·운영하고 암반선 노출 즉시 암판정을 실시하도록 하여야 하며 직접 육안으로 확인하고, 정확한 판정을 위해 필요한 추가 시험을 실시하여야 한다.

② 암판정 준비 및 절차는 다음 각 호와 같은 요령으로 실시한다.

1. 암판정 대상은 절토부 암선 변경시와 구조물 기초(암거, 교량 등), 터널 암질변경시 등에 대하여 실시
2. 암판정 요청 체계도 작성
3. 암판정위원회는 대상공종의 중요성, 수량, 현장여건 등을 종합적으로 고려하여 토질 및 기초분야 기술지원기술자(건축공사는 토목분야 기술지원기술자를 말함), 공사관리관, 책임건설사업관리기술자, 외부전문가 등으로 구성하고, 시공회사 현장대리인이 입회하여야 한다. 암판정 대상공종이 중요하지 않고 공사의 연속성과 긴급성을 요할 경우와 소규모 수량인 경우 등 발주청이 별도로 정하는 경우에는 책임 건설사업관리기술자가 암반선을 확인 판정하며, 이 경우 책임건설사업관리기술자는 그 기록을 유지하여 사후 암판정위원회로 확인토록 함
4. 준비사항 및 보고방법
 - 가. 절토부 암판정을 할 때에는 측량기, 줄자, 카메라, 깃발 등을 준비하고 물량 증감 현황

표, 토적표, 횡단도(암질 구분표시), 공사비 증감대비표 등 첨부

- 나. 구조물 기초 압판정을 할 때에는 주상도 작성(당초와 변경비교), 종평면도, 측량성과표, 시공계획(기초에 대한 의견서), 기초확인 측량시 사진촬영 보관(근경, 원경), 시추와 굴착에 의한 시료함을 보관(시험실 비치)하고 보고
- 다. 터널 압판정을 할 때에는 주상도, 측량성과표, 굴착천공표, 종평면도, 사진, 현장 시험실에 단면별 시료채취 보관함 비치, 터널굴착(막장)별 관리대장을 기록·비치하고 설계조건과 상이한 암질변화시 굴착방법과 보강방법을 임의대로 하지 말고, 압판정위원회의 심의를 거친 후 시행, 보고

제95조(설계변경계약전 기성고 및 지급자재의 지급) ① 건설사업관리기술자는 발주청의 방침을 지시 받았거나, 승인을 받은 설계변경 사항의 기성고는 해당 공사의 변경계약을 체결하기 전이라도 당초 계약된 수량과 공사비 범위에서 설계변경 승인 사항의 공사 기성부분에 대하여 확인하고 기성고를 사정하여야 한다. 발주청은 건설사업관리기술자가 확인하고 사정한 동 기성부분에 대하여 기성금을 지불하여야 한다.

② 건설사업관리기술자는 제1항의 설계변경 승인 사항에 따른 발주청이 공급하는 지급자재에 대하여 시공자의 요청이 있을 경우 변경계약 체결전이라고 하여도 공사추진상 필요할 경우 변경된 소요량을 확인한 후 발주청에 지급을 요청할 수 있으며 동 요청을 받은 발주청은 공사추진에 지장이 없도록 조치하여야 한다.

제96조(물가변동으로 인한 계약금액 조정) ① 건설사업관리기술자는 시공자로부터 물가변동에 따른 계약금액 조정·요청을 받을 경우 다음 각 호의 서류를 작성·제출토록 하여야 하고 시공자는 이에 응하여야 한다.

1. 물가변동 조정요청서
2. 계약금액 조정요청서
3. 품목조정을 또는 지수조정을 산출근거
4. 계약금액 조정 산출근거
5. 그 밖의 설계변경에 필요한 서류

② 건설사업관리기술자는 시공자로부터 계약금액 조정요청을 받은 날로부터 14일 이내에 검토의견을 첨부하여 발주청에 보고하여야 한다.

제97조(업무조정회의) ① 발주청은 공사시행과 관련하여 공사관계자간에 발생하는 이견을 효율적으로 조정하기 위하여 업무조정회의를 운영하여야 한다.

② 업무조정회의는 발주청, 건설사업관리기술자, 시공자(하도급업체를 포함) 관계자가 참여하며 필요시 기술자문위원회위원, 변호사, 변리사, 교수 등 민간전문가 등의 자문을 받을 수 있다.

③ 업무조정회의의 심의대상은 다음 각 호와 같다.

1. 공사관계자 일방의 귀책사유로 인한 공정지연 또는 공사비 증가 등의 피해가 발생한 경우
2. 공사관계자 일방의 부당한 조치로 인하여 피해가 발생한 경우
3. 그 밖에 공사시행과 관련하여 공사관계자간에 발생한 이견의 해결
- ④ 업무조정회의에 안건을 상정하고자 하는 자는 업무조정에 필요한 서류를 작성하여 발주청에 제출하여야 하며, 발주청은 안전상정 요청을 받은 날로부터 20일이내에 회의를 개최하여 조정하여야 한다.
- ⑤ 발주청, 건설사업관리용역업자, 시공자는 회의결과에 승복하지 않을 경우 법원에 소송을 제기할 수 있다.

제98조(기성·준공검사자 임명 및 검사기간) ① 건설사업관리기술자는 시공자로부터 별지 제45호 서식의 기성부분검사원 또는 별지 제49호 서식의 준공검사원을 접수하였을 때는 이를 신속히 검토·확인하고, 별지 제46호 서식의 건설사업관리조서와 다음 각 호의 서류를 첨부하여 지체 없이 건설사업관리용역업자 대표자에게 제출하여야 한다. 다만, 「국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제55조제7항 및 「지방자치단체를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제64조제6항에 따른 약식 기성검사의 경우에는 건설사업관리조서와 기성부분내역서 만을 제출할 수 있다.

1. 주요자재 검사 및 수불부
2. 시공 후 매물부분에 대한 건설사업관리기술자의 검사기록 서류 및 시공 당시의 사진
3. 품질시험·검사 성과 총괄표
4. 발생품 정리부
5. 그 밖에 건설사업관리기술자가 필요하다고 인정하는 서류와 준공검사원에는 지급자재 잉여분 조치현황과 공사의 사전검측·확인서류, 안전관리점검 총괄표 추가첨부
- ② 건설사업관리용역업자 대표자는 기성부분검사원 또는 준공검사원을 접수하였을 때는 3일 안에 소속 건설사업관리기술자 중 2명 이상의 검사자를 임명하여 검사팀을 구성하고, 이 사실을 즉시 발주청에 보고하여야 한다. 다만, 「국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제55조제7항 및 「지방자치단체를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제64조제6항에 따른 약식 기성시에는 책임건설사업관리기술자를 검사자로 임명할 수 있다.
- ③ 건설사업관리용역업자 대표자는 기성부분검사를 함에 있어 현장이 원거리 또는 벽지에 위치하고 책임건설사업관리기술자로도 검사가 가능하다고 인정되는 경우에는 발주청과 협의하여 책임건설사업관리기술자를 검사자로 임명할 수 있다.
- ④ 건설사업관리용역업자 대표자는 부득이한 사유로 소속직원이 검사를 할 수 없다고 인정할 때에는 발주청과 협의하여 소속직원 이외의 자 또는 전문검사기관으로 하여금 그 검사를 하게 할 수 있다. 이 경우 검사결과는 서면으로 작성하여야 한다.
- ⑤ 건설사업관리용역업자 대표자는 각종 설비, 복합공사 등 특수공종이 포함된 공사의 준공검사를 할 때 필요한 경우 발주청과 협의하여 전문기술자를 포함한 합동 준공검사반을 구성할 수 있다.

- ⑥ 발주청은 소속직원으로 하여금 기성 및 준공검사 과정에 입회토록 하여 기성 및 준공검사자가 계약서, 시방서, 설계도서 등 관계서류에 따라 기성 및 준공검사를 실시하는지 여부를 별지 제52호 서식을 작성하여 확인하여야 하며, 필요시 시설물 인수기관, 유지관리기관의 직원으로 하여금 기성 및 준공검사에 입회·확인토록 조치하여야 한다.
- ⑦ 발주청은 제6항에 따른 준공검사에 입회할 경우 해당 공사가 복합공종인 경우에는 공종별 팀을 구성하여 공동입회토록 하며, 준공검사 실시여부를 확인하여야 한다.
- ⑧ 건설사업관리용역업자 대표자는 주요구조부 등 구조안전을 위하여 검사가 필요한 부분에 대하여는 기성부분검사 및 준공검사 전에 전문기술자의 검사 참여, 필수적인 검사 공종, 검사를 위한 시험장비 등을 체계적으로 작성한 검사계획서를 발주청에 제출하여 승인을 득하고, 승인을 득한 계획서에 의하여 검사처리 절차에 따라 검사를 실시하여야 한다.
- ⑨ 기성 또는 준공검사자(이하 “검사자”라 함)는 계약에 소정 기일이 명시되지 않는 한 임명통지를 받은 날로부터 8일 안에 해당공사의 검사를 완료하고 별지 제48호, 별지 제50호 서식의 검사조서를 작성하여 검사완료일로부터 3일 안에 검사결과를 소속 건설사업관리용역업자 대표자에게 보고하여야 하며 건설사업관리용역업자 대표자는 신속히 검토 후 발주청에 지체없이 통보하여야 한다.
- ⑩ 검사자는 검사조서에 검사사진을 첨부하여야 하며, 준설공사의 경우는 수심평면도를 첨부하여야 한다.
- ⑪ 건설사업관리용역업자 대표자는 천재지변, 해일, 그 밖에 이에 준하는 불가항력으로 인해 제9항에서 정한 기간을 준수 할 수 없을 때에는 검사에 필요한 최소한의 범위내에서 검사기간을 연장 할 수 있으며 이를 발주청에 통보하여야 한다.
- ⑫ 불합격 공사에 대한 보완, 재시공 완료 후 재검사 요청에 대한 검사기간은 시공자로부터 그 시정을 완료한 사실을 통보 받은 날로부터 제9항의 기간을 계산한다.

제99조(기성·준공검사 및 재시공) ① 검사자는 해당 공사의 현장에 상주기술자 및 시공자 또는 그 대리인 등을 입회케 하여 계약서, 시방서, 설계도서, 그 밖의 관계 서류에 따라 다음 각 호의 사항을 검사하여야 한다. 다만, 「국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제55조제7항 본문에 따른 약식 기성검사의 경우에는 책임 건설사업관리기술자의 건설사업관리조서와 기성부분내역서에 대한 확인으로 갈음할 수 있다.

1. 기성검사

- 가. 기성부분내역(별지 제47호 서식)이 설계도서 대로 시공되었는지 상주기술자가 시공검측한 내용 확인
- 나. 지급자재의 사용 여부
- 다. 시공 완료되어 검사시 외부에서 확인하기 곤란한 부분(가시설, 고공시설물, 수중, 접근 곤란한 시설물 등)에 대해서 시공당시 검측자료(영상자료 등)로 갈음
- 라. 건설사업관리기술자의 기성검사원에 대한 사전 검토의견서
- 마. 품질시험·검사 성과 총괄표 내용
- 바. 그 밖에 발주청이 요구한 사항

2. 준공검사

- 가. 준공된 공사가 설계도서 대로 시공되었는지 여부
- 나. 공사시공 시의 현장 상주기술자가 비치한 제기록에 대한 검토
- 다. 폐품 또는 발생물의 유무 및 처리의 적정여부
- 라. 지급자재의 사용 적부와 잉여자재의 유무 및 그 처리의 적정여부
- 마. 제반 설비의 제거 및 원상복구 정리상황 (토석 채취장 포함)
- 바. 건설사업관리기술자의 준공검사에 대한 검토의견서
- 사. 그 밖에 발주청이 요구한 사항

- ② 검사자는 시공된 부분이 수중 지하구조물의 내부 또는 저부 등 시공 후 매몰되어 사후검사가 곤란한 부분과 주요 구조물에 중대한 피해를 주거나 대량의 파손 및 재시공 행위를 요하는 검사는 건설사업관리조서와 사전검사 등을 근거로 하여 검사를 행 할 수 있다.
- ③ 검사자는 검사에 합격되지 않는 부분이 있을 때에는 건설사업관리용역업자 대표자에게 지체없이 그 내용을 보고하고 건설사업관리용역업자 대표자의 지시에 따라 즉시 시공자로 하여금 보완시공 또는 재시공케 하고, 건설사업관리용역업자 대표자는 해당 공사의 검사자로 하여금 재검사를 하게 하여야 한다.

제100조(준공검사 등의 절차) ① 건설사업관리기술자는 해당 공사완료 후 준공검사전 사전 시운전 등이 필요하면 시공자로 하여금 다음 각 호의 사항이 포함된 시운전을 위한 계획을 수립하여 시운전 30일 전까지 제출토록 하고 이를 검토하여 발주청에 제출하여야 한다.

- 1. 시운전 일정
- 2. 시운전 항목 및 종류
- 3. 시운전 절차
- 4. 시험장비 확보 및 보정
- 5. 설비 기구 사용계획
- 6. 운전요원 및 검사요원 선임계획

- ② 건설사업관리기술자는 시공자로부터 시운전계획서를 제출 받아 검토·확정하여 시운전 20일 전까지 발주청 및 시공자에게 통보하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 다음 각 호와 같이 시운전 절차를 준비하도록 하여야 하며 시운전에 임회하여야 한다.

- 1. 기기점검
- 2. 예비운전
- 3. 시운전
- 4. 성능보장운전
- 5. 검수
- 6. 운전인도

- ④ 건설사업관리기술자는 시운전 완료 후에 다음 각 호의 성과품을 시공자로부터 제출 받아 검토 후 발주청에 인계하여야 한다.

1. 운전개시, 가동절차 및 방법
 2. 점검항목 점검표
 3. 운전지침
 4. 기기류 단독 시운전 방법검토 및 계획서
 5. 실가동 다이어그램(Diagram)
 6. 시험 구분, 방법, 사용매체 검토 및 계획서
 7. 시험성적서
 8. 성능시험성적서 (성능시험 보고서)
- ⑤ 건설사업관리기술자는 공사현장에 주요공사가 완료되고 현장이 정리단계에 있을 때에는 시공자로 하여금 준공 2개월 전에 예비준공검사원을 제출토록 하고 이를 검토하여 발주청에 제출하여야 한다. 다만, 단순 소규모공사일 경우에는 발주청과 협의한 후 생략할 수 있다.
 - ⑥ 발주청은 건설사업관리기술자로부터 예비준공검사 요청이 있을 때에는 소속직원 중 2인 이상의 검사자를 임명하여 검사토록 하여야 하며, 필요한 경우 시설물유지관리기관의 직원 또는 기술지원기술자를 입회하도록 하여야 한다.
 - ⑦ 예비준공검사는 건설사업관리기술자가 확인한 정산설계도서 등에 따라 검사하여야 하며, 그 검사 내용은 준공검사에 준하여 철저히 시행하여야 한다.
 - ⑧ 건설사업관리기술자는 예비준공검사를 실시하는 경우 시공자가 제출한 품질시험·검사 총괄표를 검토한 후 검토서를 첨부하여 발주청에 제출하여야 한다.
 - ⑨ 발주청은 검사를 시행한 후 보완사항에 대하여는 건설사업관리기술자에게 보완지시하고 준공검사자가 검사시에 이를 확인 할 수 있도록 건설사업관리용역업자 대표자에게 검사 결과를 통보하여야 하며, 시공자는 예비준공검사의 지적사항 등을 완전히 보완한 후 책임건설사업관리기술자의 확인을 받은 후 준공검사원을 제출하여야 한다.
 - ⑩ 건설사업관리기술자는 정산설계도서 등을 검토·확인하고 시설 목적물이 발주청에 차질 없이 인계될 수 있도록 지도·감독하여야 한다. 건설사업관리기술자는 시공자로부터 준공 예정일 2개월 전까지 정산설계도서를 제출받아 이를 검토·확인하여야 한다.
 - ⑪ 건설사업관리기술자는 시공자가 작성 제출한 준공도면이 실제 시공된 대로 작성 되었는지의 여부를 검토·확인하여 발주청에 제출하여야 한다. 준공도는 계약에서 정한 방법으로 작성하여야 하며, 모든 준공도면에는 건설사업관리기술자의 확인·서명이 있어야 한다.
 - ⑫ 건설사업관리기술자는 시공자가 준공표지를 설치하는 때에는 공사구역의 일반이 보기 쉬운 곳에 영구적인 시설물로 준공표지를 설치토록 조치하여야 한다.

제101조(계약자간 시공인터페이스 조정) 건설사업관리기술자는 다음 각 호와 같은 계약자간 시공인터페이스 조정업무를 수행해야 한다.

1. 공사관계자간 업무조정회의 운영 실시
2. 공사 시행단계별 간섭사항 내용파악을 위한 사전 검토

제102조(시공단계의 예산검증 및 지원) ① 건설사업관리기술자는 예산검증 및 공사도급계약/관급자재계약과 관련하여 기술적 검토를 해야 하며 다음 각 호의 내용을 포함한다.

1. 예산확정여부 및 계약방식(예:장기계속계약, 계속비계약, 단년도계약)에 따라 자금집행계획 수립지원(연도별예산 및 연부액을 고려하여)
 2. 공사도급 및 납품계약이 연도별 예산의 범위내에 해당 되는지, 산출내역 및 예정공정률(보합률)의 적정성검토, 관급자재의 경우 납품시기의 적정성 검토 및 조정이 필요한 경우 기술지원업무
 3. 계약시기에 따른 원가계산제비율 규정을 준수 여부(항목누락여부, 최소비율항목, 최대비율항목)
- ② 건설사업관리기술자는 기성 및 계약변경에 의한 예산 모니터링 및 예측 등 통제업무지원을 수행하여야 하며 다음 각 호의 내용을 포함한다.
1. 예산대비 선금, 차수별 기성집행, 관급자재 대가지급 등 그 밖에 지출비용 집행현황 모니터링 및 분석 등
 2. 설계변경 및 물가변동에 의한 계약금액 조정 시 예산변동상황 모니터링 및 분석 등, 발주청 예산통제업무 지원(필요시 방안제시)
 3. 기능향상 또는 공사비절감을 위한 시공V.E수행 업무지원

제9장 시공후 단계 업무

제103조(종합시운전계획의 검토 및 시운전 확인) ① 건설사업관리기술자는 시운전 계획을 검토해야 하며 다음 각 호의 내용을 포함한다.

1. 시운전 종합계획의 검토(계획서, 절차서, 성과물관리, 시설유지보수 계획 등)
 2. 시운전 조치사항의 검토 및 결과처리 방안(현장점검, 개별시운전, 계통연동시험, 시험운영 단계)
 3. 시운전관련 회의 및 보고
- ② 건설사업관리기술자는 시운전 상태를 확인해야 하며 다음 각 호의 내용을 포함한다.
1. 시운전 수행 지원
 2. 시운전 결과보고서 작성(운영상태 점검, 재시행계획, 시설개선사항, 보완대책 및 조치결과 등)

제104조(시설물 유지관리지침서 검토) ① 건설사업관리기술자는 발주청(설계자) 또는 시공자(주요기계설비의 납품자) 등이 제출한 시설물의 유지관리지침서에 대해 다음 각 호의 내용을 검토한 후, 시설물 유지관리 기구에 대한 의견서를 첨부하여 공사준공 후 14일 이내에 발주청에 제출하여야 한다.

1. 시설물의 규격 및 기능 설명서
 2. 시설물유지관리지침
 3. 특기사항
- ② 해당 건설사업관리용역업자 대표자는 발주청이 유지관리상 필요하다고 인정하여 기술자문 등을 요청할 경우에는 이에 협조하여야 하며, 전문적인 기술 등으로 외부 전문기술 또는 상당한 노력이 소요되는 경우에는 발주청과 별도 협의하여 결정한다.

제105조(시설물유지관리 업체 선정) ① 건설사업관리기술자는 시설물유지관리업체 선정을 위한 평가기준 제시 및 입찰, 계약절차를 수립하여야 하며 다음 각 호의 내용을 포함한다.

1. 시설물별 관련 법의 검토

2. 시설물관리업 전문업체 조사
3. 입찰절차, 평가기준의 작성 및 검토
- ② 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 내용과 같이 입찰관련 서류의 적정성 검토업무를 수행해야 한다.
 1. 시설물관리업 전문업체 평가(면허, 경영상태, 시정명령, 과태료 등)
 2. 입찰서류의 평가 및 보완
 3. 발주청 보고 및 계약 지원
- ③ 건설사업관리기술자는 다음 각 호의 내용을 포함하는 기술교육을 실시하여야 한다.
 1. 시설물관리업 전문업체 교육계획 검토
 2. 교육실시 및 보고

제106조(시설물의 인수·인계 계획 검토 및 관련업무 지원) ① 건설사업관리기술자는 시공자로 하여금 해당공사의 예비준공검사(부분준공, 발주청의 필요에 의한 기성준공부분을 포함한다) 완료 후 14일 이내에 다음 각 호의 사항이 포함된 시설물의 인계·인수를 위한 계획을 수립토록 하고 이를 검토하여야 한다.

1. 일반사항(공사개요 등)
2. 운영지침서(필요한 경우)
 - 가. 시설물의 규격 및 기능점검 항목
 - 나. 기능점검 절차
 - 다. 시험(Test) 장비확보 및 보정
 - 라. 기자재 운전지침서
 - 마. 제작도면 절차서 등 관련자료
3. 시운전 결과보고서 (시운전 실적이 있는 경우)
4. 예비 준공검사 결과
5. 특기사항
- ② 건설사업관리기술자는 시공자로부터 시설물 인계·인수 계획서를 제출 받아 7일 이내에 검토, 확정하여 발주청 및 시공자에게 통보하여 인계·인수에 차질이 없도록 하여야 한다.
- ③ 건설사업관리기술자는 발주청과 시공자간의 시설물 인계·인수의 입회자가 된다.
- ④ 건설사업관리기술자는 시공자가 제출한 인계·인수서를 검토·확인하며 시설물이 적기에 발주청에 인계·인수될 수 있도록 한다.
- ⑤ 건설사업관리기술자는 시설물 인계·인수에 대한 발주청 등의 이견이 있는 경우, 이에 대한 현황과약 및 필요대책 등의 의견을 제시하여 시공자가 이를 수행토록 조치한다.
- ⑥ 인계·인수서는 준공검사 결과를 포함하여야 하며, 시설물의 인계·인수는 준공검사 시 지적사항 시정완료일 부터 14일 이내에 실시하여야 한다.
- ⑦ 건설사업관리기술자는 해당 공사와 관련한 다음 각 호의 건설사업관리기록서류를 포함하여 발주청에 인계할 문서의 목록을 발주청과 협의, 작성하여야 한다.
 1. 준공 사진첩
 2. 준공도면
 3. 건축물대장(건축공사의 경우)
 4. 품질시험·검사성과 총괄표
 5. 기자재 구매서류
 6. 시설물 인계·인수서
 7. 그 밖에 발주청이 필요하다고 인정하는 서류
- ⑧ 발주청은 법 제39조제4항 및 규칙 제36조에 따라 건설사업관리용역업자로부터 제출받은

건설사업관리보고서를 시설물이 존속하는 기간까지 보관하여야 한다.

- 제107조(하자보수 지원) ① 건설사업관리용역업자 대표자 및 건설사업관리기술자는 공사 준공 후 발주청과 시공자간의 시설물의 하자보수 처리에 대한 분쟁 또는 이견이 있는 경우, 검토 의견을 제시하여야 한다.
- ② 건설사업관리용역업자 대표자 및 건설사업관리기술자는 공사준공 후 발주청이 필요하다고 인정하여 하자보수 대책수립을 요청할 경우 이에 협조하여야 한다.
- ③ 제1항과 제2항의 업무가 건설사업관리기술용역계약에 정한 건설사업관리기간이 지난 후에 수행하여야 할 경우에는 발주청은 별도의 실비를 건설사업관리용역업자에게 지급토록 조치하여야 한다. 다만, 하자사항이 건설사업관리업무 부실에 기인할 경우에는 그러하지 아니한다.

제108조(재검토기한) 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야하는 기한은 2017년 5월 22일까지로 한다.

부 칙 < 2014. 5. 23. >

제1조(시행일) 이 지침은 고시한 날부터 시행한다.

제2조(적용례) 이 지침은 시행일 이후에 최초로 입찰공고하는 건설사업관리용역부터 적용한다. 다만, 제48조, 제61조, 제78조 및 제91조 중 보건관리자에 관한 규정은 2015년 1월 1일 이후에 착공하는 건설공사부터 적용한다.

제3조(기존 고시의 폐지) 이 지침 시행 이전의 “설계감리업무 수행지침(국토해양부고시 제2012-445호)”, “검측감리 현장참여자 업무지침서(국토교통부고시 제2013-72호)”, “시공감리 현장참여자 업무지침서(국토교통부고시 제2013-73호)” 및 “책임감리 현장참여자 업무지침서(국토교통부고시 제2013-74호)”는 폐지한다.

부칙 <2014.12.22 >

제1조(시행일) 이 고시는 발령한 날부터 시행한다.

제2조(기존 고시의 폐지) 이 지침 시행 이전의 “건설공사 감리보고서 작성지침(국토해양부고시 제2012-535)”은 폐지한다.

건설공사 안전관리 지침

[시행 2013.4.12] [국토교통부고시 제2013-50호, 2013.4.12, 일부개정]

국토교통부(건설안전과), 044-201-3578

제1조(목적) 이 지침은 「건설기술 진흥법」 제62조 및 같은 법 시행령 제100조, 제101조 및 같은 법 시행규칙 제59조, 제60조에 따른 건설공사 안전점검 실시 및 종합보고서 작성·관리에 대한 사항, 안전점검 비용, 안전관리비 계상 및 사용기준에 관한 사항을 정하여 적정한 안전점검을 통해 건설공사의 품질 및 안전 확보에 기여함을 목적으로 한다.

제2조(적용 범위) 이 지침은 「건설기술 진흥법」(이하 “법”이라 한다) 제62조 및 같은 법 시행령(이하 “령”이라 한다) 제98조, 같은 법 시행규칙(이하 “규칙”이라 한다) 제60조에 따른 안전관리계획 수립대상 및 안전관리비의 계상 건설공사에 적용한다.

제3조(정의) 이 지침에서 사용되는 용어의 뜻은 다음과 같다.

1. “건설공사”란 「건설산업기본법」 제2조4호에 따른 토목공사·건축공사·산업설비공사·조경공사 및 환경시설공사 등 시설물을 설치·유지·보수하는 공사(시설물을 설치하기 위한 부지조성공사를 포함한다)와 기계설비 등 구조물을 설치 또는 해체하는 공사 등을 말한다.
2. “발주자”란 건설공사를 건설업자에게 도급하는 자를 말한다.
3. “발주청”이란 건설공사 또는 건설기술용역을 발주하는 국가, 지방자치단체, 국가 또는 지방자치단체가 납입자본금의 2분의 1 이상을 출자한 기업체의 장, 그 밖에 영 제3조에서 정하는 기관의 장을 말한다.
4. “시공자”란 「건설산업기본법」 제2조제7호 또는 「주택법」 제9조에 따라 면허를 받거나 등록을 하고 건설업 또는 주택건설업을 영위하는 건설업자 또는 주택건설등록업자를 말한다.
5. “건설안전점검기관”이란 「시설물의 안전관리에 관한 특별법」(이하 “「시설법」”이라 한다) 제9조에 따라 등록된 안전진단 전문기관과 한국시설안전공단(이하 “공단”이라 한다.)을 말한다.
6. “안전관리계획서”란 법 제62조부터 제65조에 따라 수립하는 건설공사 안전관리계획을 말한다.

7. “안전관리”란 건설공사의 안전을 확보하기 위하여 건설공사의 착공부터 준공까지 공사현장에서 건설기술 진흥법령에 따라 실시하는 계획적이고 체계적인 제반활동을 말한다.
8. “안전점검”이란 영 제100조제1항과 각 호에 따라 시공자가 실시하는 자체 안전점검, 정기 및 정밀 안전점검 등을 말한다.
9. “자체안전점검”이란 영 제100조제1항에 따라 시공자가 건설공사 기간 동안 건설공사의 안전을 위하여 매일 실시하는 안전점검을 말한다.
10. “정기안전점검”이란 영 제100조제1항제1호에 따라 이 지침 별표2의 건설공사별 정기안전점검 실시시기에 발주자의 승인을 얻어 건설안전점검기관에 의뢰하여 실시하는 안전점검을 말한다.
11. “정밀안전점검”이란 영 제100조제1항제2호에 따라 정기안전점검 결과 시설공사 및 가설공사에 물리적·기능적 결함 등이 있을 경우 보수·보강 등의 필요한 조치를 취하기 위하여 건설안전점검기관에 의뢰하여 실시하는 안전점검을 말한다.
12. “초기점검”이란 영 제98조제1항에 해당하는 건설공사에 대하여는 해당 건설공사를 준공(임시사용을 포함한다)하기 직전에 실시하는 정기안전점검 수준 이상의 안전점검을 말한다.
13. “초기치”란 초기점검시 구하는 향후 점검·진단에 필요한 구조물에 대한 안전성평가의 기준이 되는 값을 말한다.
14. “공사재개 전 안전점검”이란 영 제100조제1항제4호에 따라 건설공사를 시행하는 도중 공사의 중단으로 1년 이상 방치된 시설물이 있는 경우 그 공사를 재개하기 전에 그 시설물에 대하여 실시하는 안전점검을 말한다.
15. “보수”란 구조물에 작용한 위해요인에 따라 발생한 내구성, 방수성 등 내력이외의 기능상 결함을 치유하여 기능을 회복시키는 것을 말한다.
16. “보강”이란 설계하중 이상의 하중 등 위해요인에 따라 손상된 구조물의 내력을 증진시키는 것을 말한다.
17. “종합보고서”란 영 제100조제1항 각 호에 따라 실시한 안전점검의 내용 및 그 조치사항을 작성한 보고서를 말한다.
18. “시스템”이란 「시특법」 제2조제2호 및 제3호에 따른 1종 시설물 및 2종 시설물에 관한 시설물의 기본현황, 상세제원, 안전점검 및 정밀안전진단 이력, 보수·보강이력 등의 정보를 입력하여 관리하기 위하여 공단이 운영하는 전산시스템(<http://www.fms.or.kr>)을 말한다.
19. “대가”란 건설공사 안전점검 업무를 수행하는 데 필요한 비용을 말한다.
20. “공사비요율에 의한 방식”이란 점검대상물의 순공사비에 일정 요율을 곱하여 산출한 금

액에 추가조사에 필요한 금액과 부가가치세를 합산하여 대가를 산출하는 방식을 말한다.

21. “순공사비”란 전체 공사비에서 일반관리비, 이윤, 공사손해보험료, 부가가치세를 제외한 공사비를 말하며, 지급자재비는 순공사비에 포함한다.

22. “건설공사 안전관리비”(이하 “안전관리비”라 한다)란 법 제63조제1항에 따라 건설공사의 발주자가 건설공사 계약을 체결할 때에 공사금액에 계상하여야 하는 건설공사의 안전관리에 필요한 비용을 말하며, 규칙 제60조제1항 각 호의 항목으로 구성된다.

23. “작성 비용”이란 규칙 제60조제1항제1호에 따라 안전관리계획을 수립하여야 하는 건설공사의 안전관리계획 작성에 필요한 비용을 말한다._

24. “검토 비용”이란 규칙 제60조제1항제1호에 따라 건설공사의 안전관리계획을 건설안전점검기관에 의뢰하여 검토하는데 필요한 비용을 말한다.

제2장 건설공사 안전점검

제4조(안전점검의 종류 및 절차) ① 시공자는 공사 목적물 및 주변의 안전을 확보하기 위하여 다음 각 호의 안전점검을 실시하여야 한다.

1. 자체안전점검

2. 정기안전점검

3. 정밀안전점검

4. 초기점검

5. 공사재개 전 안전점검

② 영 제100조제3항에 따라 시공자가 정기안전점검 또는 정밀안전점검 등의 실시를 건설안전점검기관에 의뢰하고자 하는 때에는 발주자(발주자가 발주청이 아닌 경우에는 해당 건설공사를 허가·인가·승인 등을 행한 행정기관의 장을 말한다)에게 통보하고 확인을 받아야 한다.

③ 제2항에 따라 통보받은 발주자는 별표1에 따라 건설안전점검기관의 적정성 여부를 확인하고, 필요시 건설안전점검기관의 교체를 요구할 수 있다.

제5조(설계도서 등의 보관) 시공자는 안전점검에 활용할 수 있도록 다음 각 호의 자료를 정리·보관하여야 한다.

1. 설계도서 : 설계도면, 내역서, 공사시방서, 구조계산서, 지질조사서, 수리·수문계산서

2. 시공관련도서 : 계측보고서, 시공계획서, 시공상세도, 안전관리계획서, 공사기록, 공사일지,

- 설계변경 관련서류, 각종 안전점검보고서, 보수·보강 실시보고서, 사고관련 기록 등
3. 사진 : 주요 공사사진, 인근구조물 현황사진, 비디오테이프
4. 품질관리기록 : 품질관리계획서에 의한 품질시험기록, 부적합 보고서 등

제6조(안전점검의 계획수립) ① 시공자는 규칙 별표7에 따른 “건설공사 안전관리계획 작성기준”에 따라 자체안전점검 및 정기안전점검 계획을 수립한다.

② 정기안전점검 및 정밀안전점검 계획을 수립하는 경우에는 안전점검을 효과적이고 안전하게 수행하기 위해서 다음 각 호의 사항을 고려하여야 한다.

1. 이미 발생된 결함의 확인을 위한 기존 점검자료의 검토
2. 점검 수행에 필요한 인원, 장비 및 기기의 결정
3. 작업시간
4. 현장기록 양식
5. 비파괴 시험을 포함한 각종시험의 실시목록
6. 붕괴우려 등 특별한 주의를 필요로 하는 부재의 조치사항
7. 수중조사 등 그 밖의 특기사항

제7조(안전점검의 실시시기) ① 시공자는 자체안전점검 및 정기안전점검의 실시시기 및 횟수를 다음 각 호의 기준에 따라 안전점검계획에 반영하고 그에 따라 안전점검을 실시하여야 한다.

1. 자체안전점검 : 건설공사의 공사기간동안 매일 공종별 실시
2. 정기안전점검 : 별표2의 정기안전점검 실시시기를 기준으로 실시. 다만, 발주자는 안전관리계획의 내용을 검토할 때 건설공사의 규모, 기간, 현장여건에 따라 점검시기 및 횟수를 조정할 수 있다.
- ② 정밀안전점검은 정기안전점검결과 건설공사의 물리적·기능적 결함 등이 발견되어 보수·보강 등의 조치를 취하기 위하여 필요한 경우에 실시한다.
- ③ 초기점검은 영 제98조제1항제1호에 따른 건설공사를 준공하기 전에 실시한다.
- ④ 공사재개 전 안전점검은 영 제98조제1항에 따른 건설공사를 시행하는 도중 그 공사의 중단으로 1년 이상 방치된 시설물이 있는 경우 그 공사를 재개하기 전에 실시한다.

제8조(자체안전점검의 실시) ① 안전관리담당자와 수급인 및 하수급인으로 구성된 협의체는

건설공사의 공사기간 동안 해당 공사 안전총괄책임자의 총괄하에 분야별 안전관리책임자의 지휘에 따라 해당 공종의 시공상태를 점검하고 안전성 여부를 확인하기 위하여 해당 건설공사 안전관리계획의 자체안전점검표에 따라 자체안전점검을 실시하여야 한다.

② 점검자는 점검시 해당 공종의 전반적인 시공 상태를 관찰하여 사고 및 위험의 가능성을 조사하고, 지적사항을 안전점검일지에 기록하며, 지적사항에 대한 조치 결과를 다음날 자체 안전점검에서 확인해야 한다.

제9조(정기안전점검의 실시) ① 시공자가 정기안전점검을 실시하고자 할 때는 영 제100조제3항에 따라 발주자(발주자가 발주청이 아닌 경우에는 해당 건설공사를 허가·인가·승인 등을 행한 행정기관의 장을 말한다)의 확인을 받아 건설안전점검기관에 의뢰하여야 한다.

② 정기안전점검은 해당 건설공사를 발주·설계·시공 또는 감리하는 자와 그 계열회사(「독점규제 및 공정거래에 관한 법률」 제2조제3호에 따른 계열회사를 말한다)인 건설안전점검기관에 의뢰하여서는 아니된다. 다만, 발주청이 「시특법」 제9조에 따라 안전진단전문기관으로 등록된 경우에는 정기안전점검을 실시할 수 있다.

③ 정기안전점검 대상 건설공사가 「산업안전보건법 시행규칙」 제120조제2항에 따른 유해·위험방지계획서 작성대상인 경우에는 시공자는 정기안전점검 실시시기를 사전에 한국산업안전보건공단에 통보하여 정기안전점검과 동시에 실시할 수 있다.

④ 정기안전점검을 실시하는 경우 다음 각 호의 사항을 점검하여야 한다.

1. 공사 목적물의 안전시공을 위한 임시시설 및 가설공법의 안전성
2. 공사목적물의 품질, 시공상태 등의 적정성
3. 인접건축물 또는 구조물 등 공사장주변 안전조치의 적정성
4. 이전 점검에서 지적된 사항에 대한 조치사항

⑤ 건설공사의 공종별 세부점검사항은 해당 공사시방서 및 관련시방서를 참조하여 현장의 상황 및 시공조건에 따라 점검목적을 달성할 수 있는 사항으로 정하고 정해진 점검항목으로 세부 안전점검표를 작성한다.

⑥ 안전점검을 실시한 건설안전점검기관은 안전점검실시결과를 발주자, 해당 건설공사의 허가·인가·승인 등을 한 행정기관의 장(발주자가 발주청이 아닌 경우에 한정한다), 시공자에게 통보하여야 하며, 점검결과를 통보 받은 발주자 또는 행정기관의 장은 시공자에게 보수·보강 등 필요한 조치를 요청할 수 있다.

제10조(정밀안전점검의 실시) ① 시공자는 정기안전점검 결과 건설공사의 물리적·기능적 결함 등이 있는 경우에는 보수·보강 등의 필요한 조치를 취하기 위하여 건설안전점검기관에 의뢰하여 정밀안전점검을 실시하여야 한다.

② 정밀안전점검은 정기안전점검에서 지적된 점검대상물에 대한 문제점을 파악할 수 있도록 수행되어야 하며, 육안검사 결과는 도면에 기록하고, 부재에 대한 조사결과를 분석하고 상태평가를 하며, 구조물 및 가설물의 안전성 평가를 위해 구조계산 또는 내하력 시험을 실시하여야 한다.

③ 점검과정에서 필요한 경우에는 구조물의 종류에 따라 점검대상물 하부 점검용 장비, 비계, 작업선과 같은 특수장비 및 잠수부와 같은 특수기술자를 활용하여야 한다.

④ 정밀안전점검 완료 보고서에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 물리적·기능적 결함 현황
2. 결함원인 분석
3. 구조안전성 분석결과
4. 보수·보강 또는 재시공 등 조치대책

제11조(초기점검의 실시) ① 시공자는 영 제98조제1항제1호에 따른 건설공사를 준공(임시사용을 포함한다)하기 전에 문제점 발생부위 및 붕괴유발부재 또는 문제점 발생 가능성이 높은 부위 등의 중점유지관리사항을 파악하고 향후 점검·진단시 구조물에 대한 안전성평가의 기준이 되는 초기치를 확보하기 위하여 정기안전점검 수준 이상의 초기점검을 실시하여야 한다.

② 초기점검에는 별표3에 따른 기본조사 이외에 공사목적물의 외관을 자세히 조사하는 구조물 전체에 대한 외관조사망도 작성과 초기치를 구하기 위하여 필요한 별표3의 추가조사 항목이 포함되어야 한다.

③ 초기점검은 준공 전에 완료되어야 한다. 다만, 준공 전에 점검을 완료하기 곤란한 공사의 경우에는 발주자의 승인을 얻어 준공 후 3개월 이내에 실시할 수 있다.

제12조(공사재개 전 안전점검의 실시) ① 시공자는 건설공사의 중단으로 1년 이상 방치된 시설물의 공사를 재개하는 경우 건설공사를 재개하기 전에 영 100조제1항제4호에 따라 해당 시설물에 대한 안전점검을 실시하여야 한다.

② 제1항에 따른 안전점검은 정기안전점검의 수준으로 실시하여야 하며, 점검결과에 따라

적절한 조치를 취한 후 공사를 재개하여야 한다.

제13조(안전점검에서의 현장조사 및 실내분석) ① 현장조사는 다음 각 호와 같이 육안검사, 기본조사, 추가조사로 구분하며, 해당 조사항목 및 시험 세부사항은 별표3과 같다.

1. 육안검사 : 구조물의 균열, 재료분리 여부, 콜드조인트 등의 발생여부를 육안으로 면밀히 확인하는 것
2. 기본조사 : 비파괴시험장비로 실시하는 콘크리트 강도시험 및 철근배근 탐사 등
3. 추가조사 : 구조안전성 평가 및 보수·보강 판단에 필요한 지질·지반조사, 강제조사, 지하공동탐사, 콘크리트 체체시추조사, 수중조사, 콘크리트 물성시험 등

② 안전점검을 실시하는 자는 다음 각 호에 따라 현장조사를 실시하여야 한다.

1. 정기안전점검 시에는 육안검사, 기본조사를 실시하고 필요할 경우 추가조사를 수행한다.
2. 정밀안전점검 및 초기점검 시에는 육안검사, 기본조사를 수행하며, 추가조사항목은 시공자가 건설안전점검기관과 협의하여 정하도록 한다. 다만, 초기점검 시에는 향후의 유지관리 및 점검·진단에 필요한 구조물 전체에 대한 외관 조사망도 작성 및 교량의 실용답, 터널의 배면공동상태, 댐의 기준점 및 변위측량, 건축물의 주요외부기둥의 기울기 및 주요바닥부재의 처짐 등의 초기치를 얻기 위한 추가조사를 실시하여야 한다.

③ 안전점검을 실시하는 자는 다음 각 호에 따라 실내분석을 실시하여야 한다.

1. 정기안전점검 시에는 육안검사 자료를 도면으로 작성하고, 기본조사 자료를 평가한다.
2. 정밀안전점검 시에는 육안검사, 기본조사 및 추가조사 실시결과를 분석하고 필요한 구조계산을 실시한 후 보수·보강방안을 제시한다.

제14조(안전점검 장비) ① 안전점검을 실시하고자 할 때에는 다음 각 호의 기준에 따라 장비를 선정하여 사용하여야 한다.

1. 자체안전점검 : 육안조사를 기본으로 하고 자체안전점검표의 점검항목에 따라 필요한 장비를 사용하여 점검
2. 정기안전점검 : 슈미트해머 등 콘크리트 강도조사장비, 철근탐사기 등 기본조사에 필요한 장비를 사용하여 점검
3. 정밀안전점검 : 기본조사 및 추가조사항목에 필요한 장비를 사용하여 점검
4. 초기점검 : 정기안전점검에 필요한 기본장비 및 초기치를 얻기 위한 추가조사항목에 필요한 장비

- ② 안전점검 책임기술자는 안전점검시 구조부재에 접근할 필요가 있을 경우, 안전하게 점검 작업을 실시할 수 있도록 사전에 현장조사를 하여 구조물의 형상이나 주위환경 등을 고려한 고소차 등 적합한 점검용 장비를 선정하여야 한다.

제15조(안전점검시의 안전관리) ① 안전점검 책임기술자는 점검 기구와 장비를 적절히 운용하고 안전관리 위한 계획을 수립하여야 한다.

- ② 안전점검 책임기술자 및 참여기술자는 안전모, 작업복, 작업화, 필요한 경우 청각, 시각 및 안면보호장비 등을 포함한 개인용 보호장구를 항상 착용하여야 하며 장구 및 기계를 항상 최적의 상태로 정비하여야 한다.

- ③ 밀폐된 공간에서 점검할 경우에는 유해물질 및 가스와 산소결핍 등에 대한 조사를 하고 그에 대한 대책을 사전에 마련하여야 한다.

제16조(중대한 결함에 대한 조치) 안전점검을 실시하는 자는 현장에서의 안전점검 기간 동안 중대한 결함이 발견된 경우에는 즉시 발주자 및 안전총괄책임자에게 통보하여야 하며, 발주자 및 안전총괄책임자는 다음 각 호와 같은 조치를 취하여야 한다.

1. 발견된 결함에 대한 신속한 평가 및 응급조치
2. 필요시 정밀안전점검 실시
3. 그 밖에 필요한 사항

제17조(안전점검 보고서의 작성 및 제출) ① 정기안전점검 및 정밀안전점검 보고서에는 점검 대상물의 결함에 대한 설명과 결함부위의 개략도, 결함부위사진, 기본조사 결과, 추가조사 결과가 포함되어야 한다.

- ② 제1항에 따른 개략도와 결함부위사진은 구조물 결함의 위치와 특성을 설명하는 보충 수단으로서 결함의 형태와 치수가 명확히 표기되어야 하며, 보고서에 포함된 모든 자료에는 근거가 명확하도록 점검일시와 현장시험 및 실내분석 기록과 결과자료가 첨부되어야 한다.

- ③ 시공자가 건설공사를 준공한 때에는 영 제100조제1항 각 호에 따라 실시한 안전점검의 주요내용에 대한 요약 및 보수·보강 등 조치사항, 조치사항의 이행여부 및 이행 적정성 등을 작성한 종합보고서를 발주자에게 제출하여야 한다

- ④ 정기안전점검 보고서, 정밀안전점검 보고서 별표4에 따른 목차를 참조하여 작성하여야 한다.

- 제18조(안전점검의 결과분석 및 평가) ① 자체안전점검은 해당 건설공사의 안전관리계획에 포함된 자체안전점검 안전점검표에 따라 평가하며, 점검결과 지적사항이 있을 경우 별지 제1호 서식에 기록하여 조치토록하고 다음날 점검시 조치사항을 확인한다.
- ② 정기안전점검은 공사목적물에 대한 육안검사 및 기본조사 자료에 따라 평가하며, 책임기술자는 육안검사 및 기본조사로부터 발견된 데이터를 근거로 결함의 범위 및 정도를 기록하고 점검대상물의 안전, 시공상태 등을 평가하여 차후 정기 및 정밀안전점검의 기초자료로서 활용 할 수 있도록 한다.
- ③ 정밀안전점검시에는 정기안전점검을 통하여 나타난 결함의 범위 및 정도에 따라 정밀한 육안조사와 기본조사 및 필요한 추가조사를 실시하고 구조해석 등을 하여 구조안전성을 평가하며, 평가결과에 따라 구조물의 물리적·기능적 결함에 대한 보수·보강이나 재시공과 같은 대책을 제시하여야 한다.
- ④ 제3항에 따른 구조안전성 평가를 하는 경우는 부재별 상태평가, 재료시험결과 및 각종 계측, 측정, 조사 및 재하시험 등을 통하여 얻은 결과를 분석하고 이를 바탕으로 구조적 특성에 따른 이론적 계산과 해석을 통하여 구조물의 안전성과 부재의 내하력 등을 평가한다.
- ⑤ 초기점검시에는 준공 후 시설물의 사용기간 동안 지속적으로 실시되는 유지관리활동 및 점검·진단의 기초자료를 얻기 위하여 상세한 육안점검에 의해 구조물 전체에 대한 외관조사망도를 작성하고 향후의 점검·진단시 안전성평가의 기준이 되는 초기치를 측정하여야 한다. 이 경우 건설안전점검기관은 육안검사와 현장조사 결과에 따라 붕괴유발부재와 향후 문제점이 발생하기 쉬운 부위를 파악하여 시설물의 유지관리담당자가 효율적인 유지관리를 할 수 있는 방안을 제시하여야 한다.
- ⑥ 공사재개 전 안전점검시에는 시공된 부분에 대해 상세한 육안검사 및 기본조사를 실시하여 공사계속 여부를 판정하여야 하며 문제점이 있을 경우 건설안전점검기관은 대책을 제시하여야 한다.

- 제19조(사후조치 및 보수·보강) ① 시공자는 자체안전점검 실시결과를 작성하고 지적사항에 대한 조치사항을 기록하여야 한다.
- ② 시공자는 정기·정밀 안전점검을 실시하여 지적된 사항을 별지 제1호 서식에 따라 작성하여 조치사항을 기록하고 발주자(감리 또는 감독)의 확인을 받아야 한다.
- ③ 점검결과에 의한 보수·보강 방법 및 수준은 구조물의 결함정도, 구조물의 중요도, 사용

환경조건 및 경제성 등에 따라 정하여야 하며, 보수·보강이 불가능할 경우에는 재시공을 하여야 한다.

- ④ 보수작업시에는 균열의 원인, 보수의 범위 및 규모, 환경조건, 경제성 등을 고려하여야 하며, 보강작업은 구조안전성 평가 결과와 내력저하 정도, 경제성을 검토하여 실시하도록 하며 보강을 하여도 구조물의 안전성 확보가 곤란하다고 판단되는 경우에는 재시공한다.

제20조(보수·보강의 필요성 판단) 보수·보강의 필요성은 균열 등 발생된 결함의 허용기준과 내구성, 방수성, 내력저하 정도에 대한 분석과 구조해석 결과에 따라 각종 관련시방서, 설계 지침 및 기준 등을 참조하여 책임기술자가 판단하여야 한다.

제3장 안전점검 종합보고서 작성 세부기준 등

제21조(종합보고서의 작성 및 제출) ① 건설업자 또는 주택등록건설업자는 건설공사를 준공한 때에는 별표5에 따른 목차를 참조하여 작성한 종합보고서를 발주자에게 제출하여야 한다.

- ② 「시특법」에 따른 1종 시설물 및 2종 시설물에 관한 건설공사의 발주자(발주자가 발주청이 아닌 경우에는 해당 건설공사를 허가·인가·승인 등을 행한 행정기관의 장을 말한다.)는 해당 건설공사의 준공 후 3개월 이내에 종합보고서를 공단에 제출하여야 한다.

- ③ 발주자(「시특법」에 따른 1종 시설물 및 2종 시설물에 관한 건설공사의 발주자는 제외한다)는 필요시 공단으로 하여금 종합보고서를 보존 및 관리하게 할 수 있다.

제22조(제출방법) ① 발주자 또는 시공자는 종합보고서를 콤팩트디스크(이하 “CD”라 한다)로 제작하여 제출하여야 한다. 다만 「시특법」에 따른 1종 시설물 및 2종 시설물에 관한 건설공사의 발주자는 안전점검종합보고서를 시스템을 통해 온라인으로 제출할 수 있다.

- ② 제1항에 따라 시스템을 통해 종합보고서를 제출하는 경우 시스템 상의 온라인 제출 방법 및 절차에 따른다.

제23조(CD 제작 매체) ① 제22조에 따라 종합보고서를 기록·제출하는 CD는 다음 각 호의 요건을 갖추어야 한다.

1. CD의 종류 : 이미지 데이터 기록이 가능한 CD
2. CD의 규격 : 직경 12센티미터, CD-ROM, 650메가바이트 이상 및 74분 이상

② CD 수록 형식은 MS-Windows 환경에서 지원이 가능하여야 하며 싱글 세션으로 제작하
되, CD의 파일명 및 폴더명이 식별 가능한 문자체계를 유지하도록 제작되어야 한다.

제24조(문서 형식) 종합보고서의 문서부분은 이미지 데이터 형식으로 국제전신전화 자문위원
회(CCITT) Group 4에 따른 TIFF 표준 형식으로 제작하여야 한다. 다만, 최저해상도는
300dpi 이상, 색도는 모노, 스캐닝 축척은 1:1로 하여야 한다.

제25조(문서 파일명 및 색인 부여 등) 문서의 내용 식별 및 수록내용 색인을 위해 데이터 파
일명, 폴더명 및 색인파일 등을 다음 각 호와 같이 작성하여야 한다.

1. CD명은 “DOCCD일련번호(2자리 숫자)” 로 하여 제작하되, 문서별로 폴더를 생성하고
폴더명을 문서명과 일치시킨다.
2. 파일명은 TIFF 표준 형식으로 “일련번호(4자리 숫자).TIF” 로 하여 해당 폴더에 위치시
켜야 한다.
3. 문서량이 많은 경우 여러 장의 CD에 수록하며 하나의 문서 폴더가 한 장의 CD에 수록될
수 없는 경우에는 동일한 이름의 여러 CD에 수록하여야 한다.
4. CD의 루트 디렉토리에선 별표 6에 따른 공사개요, 시설물개요 등에 관한 정보를 입력한
구성파일(MASTER.XML)과 색인에 관한 정보를 입력한 색인파일(DOCINDEX.XML)을 수
록하여야 한다.

제26조(접수 및 확인) 발주자 또는 공단은 종합보고서를 제출받은 경우 이 지침에 따라 적정
하게 제출되었는지를 확인하여 접수하여야 한다.

제27조(관리) 종합보고서를 제출받은 발주자 또는 공단은 종합보고서의 원활한 관리를 위하여
다음 각 호의 조치를 취하여야 한다.

1. 종합보고서의 접수·확인, 보존 및 열람·사본발급 요청에 대한 조치
2. 종합보고서에 의한 통계자료의 유지와 자료 신뢰성 확보를 위한 지속적인 시스템 운영
및 개선
3. 그 밖에 종합보고서의 보존과 관리에 필요한 사항

제28조(보존) ① 발주자(제21조에 따라 공단에 종합보고서를 제출한 발주자를 제외한다)는 중

합보고서를 해당 공사의 하자담보책임기간만료일까지 보존하여야 한다.

② 공단은 제21조에 따라 제출받은 종합보고서를 시설물의 존속기간까지 보존하여야 한다.

③ 공단은 종합보고서를 항온·항습기 등 부대시설을 갖춘 장소에 보존하여야 하며 종합보고서 별로 등록번호, 등록일자, 제출자, 발주자(관리주체) 등의 내용이 검색 가능하도록 전산화하여 보존하여야 한다.

④ 공단은 종합보고서의 보존을 위하여 관리책임자를 지정하여 파일 등이 손상·분실되지 않도록 하고, 지진 등 자연재해의 피해가 최소화되도록 보안시설 등을 갖추어 수시로 보존상태 확인 등 필요한 조치를 하여야 한다.

제29조(열람 및 교부) ① 시설물의 관리주체는 시설물의 안전 및 유지관리를 위하여 필요한 경우에는 발주자 또는 공단에 종합보고서의 열람이나 그 사본의 교부를 요청할 수 있다. 이 경우 요청을 받은 발주자 또는 공단은 특별한 사유가 없으면 요청에 따라야 한다.

② 제1항에 따라 사본을 발급할 때에는 소정의 수수료를 징수할 수 있다.

③ 발주자 또는 공단은 종합보고서를 열람하였거나 사본을 발급하였을 때에는 열람 또는 발급일자, 열람 또는 발급 요청자, 열람 또는 발급내용 등을 기록하여 관리하여야 한다.

제30조(미제출자에 대한 조치) ① 발주자 및 공단은 제21조에 따라 종합보고서를 제출하지 아니한 제출의무자에게 종합보고서를 제출토록 고지하여야 한다.

② 공단은 제출의무자가 종합보고서를 시설물 준공 후 3개월 이내에 제출하지 않은 경우에는 그 현황을 제31조에 따라 국토교통부장관에게 제출하여야 한다.

제31조(보존 및 관리현황 보고) ① 공단은 매 분기 말에 해당하는 달의 다음달 20일까지 제출받은 종합보고서의 보존 및 관리에 관한 현황을 국토교통부장관에게 보고하여야 한다.

② 제1항에 따른 현황 자료에는 제30조제2항에 따른 종합보고서 미제출자 현황을 포함하여야 한다.

제4장 건설공사 안전관리비 계상 및 사용기준

제32조 (안전관리계획의 작성 및 검토 비용) ① 규칙 제60조제1항제1호에 따른 안전관리계획의 작성 및 검토 비용은 별표8의 내역에 대해 「엔지니어링산업 진흥법」 제31조제2항에 따

른 「엔지니어링사업대가의 기준」 제3조제1호의 실비정액가산방식을 적용하며 직접인건비, 직접경비, 제경비 및 기술료로 구성된다.

- ② 직접인건비는 발주자 또는 감리원이 확인한 투입인원수를 적용하여 계상하며, 직접경비는 인쇄비, 제경비는 직접인건비의 110~120%, 기술료는 직접인건비에 제경비(손해배상보험료 또는 손해배상공제료는 제외함)를 합한 금액의 20~40%를 적용한다.

제33조(건설공사 안전점검 비용) ① 안전점검 비용 산정에 적용하는 요율은 별표7과 같다. 다만, 공사의 특성 및 난이도에 따라 10%의 범위에서 가산할 수 있다.

- ② 규칙 제60조제1항제2호에 따른 건설공사 안전점검 비용의 산출은 공사비 요율에 의한 방식을 적용한다.

- ③ 영 제100조제1항제2호에 따른 정밀안전점검 비용은 「엔지니어링사업대가의 기준」을 적용하여 산출한 금액으로 한다.

- ④ 영 제100조제1항제3호에 따른 안전점검(초기점검) 비용산정시에는 향후의 유지관리, 점검·진단을 하기 위한 기초자료로서 구조물 전체에 대한 외관 조사망도 작성 및 구조안전성평가의 기준이 되는 초기치를 구하는데 필요한 추가항목에 따라 비용을 별도 계상하여야 한다.

- ⑤ 별표7의 안전점검대가요율에 포함되지 않는 건설공사의 안전점검비용은 「엔지니어링사업대가의 기준」을 적용하여 산출한 금액으로 한다.

- ⑥ 공사비 요율에 의한 방식으로 안전점검대가 요율 산정시 시설물 규격이 최소규격보다 작은 경우 또는 두 기준규격의 중간인 경우에는 다음 보간식을 이용하여 해당 안전점검대가 요율을 산정한다. 이때 사용되는 두 기준점은 가장 인접한 두 점을 사용하여야 하며, 원점 등을 사용하여서는 안 된다.

$$y = y_1 + \frac{(y_2 - y_1)}{(x_2 - x_1)} (x - x_1)$$

여기서, x : 해당 규격, x1 : 작은 규격, x2 : 큰 규격

y : 해당공사비요율, y1 : 작은 규격 요율 y2 : 큰 규격 요율

- ⑦ 공사비 요율에 의한 방식으로 안전점검대가 요율 산정시 시설물 규격이 최대규격보다 큰 경우에는 다음 보간식을 이용하여 해당 안전점검대가 요율을 산정한다.

$$y = y_2 + \frac{(y_2 - y_1)}{(x_2 - x_1)} (x - x_1)$$

여기서, x : 해당 규격, x1 : 작은 규격, x2 : 큰 규격

y : 해당공사비요율, y1 : 작은 규격 요율 y2 : 큰 규격 요율

⑧ 제13조제1항제3호 및 별표3의 추가조사에 소요되는 비용은 「엔지니어링사업대가의 기준」을 적용하여 산출한 금액으로 한다. 추가조사 항목에 대한 기준은 「시특법 시행령」 제8조제2항에 따라 고시한 「안전점검 및 정밀안전진단 대가(비용산정)기준」 별표 7을 적용한다.

제34조 (발파·굴착 등의 건설공사로 인한 주변 건축물 등의 피해방지대책 비용) 규칙 제60조제1항제3호에 따른 발파·굴착 등의 건설공사로 인한 주변 건축물 등의 피해방지대책 비용은 별표8에 따라 건설공사로 인하여 불가피하게 발생할 수 있는 공사장 주변 건축물 등의 피해를 최소화하기 위한 사전보강, 보수, 임시이전 등에 필요한 비용으로 토목·건축 등 관련 분야의 설계기준을 적용한다.

제35조 (공사장 주변의 통행안전관리대책 비용) 규칙 제60조제1항제4호에 따른 공사장 주변의 통행안전관리대책 비용은 별표8에 따라 공사시행 중의 통행안전 및 교통소통을 위한 시설의 설치 및 유지관리 비용으로 토목·건축 등 관련 분야의 설계기준을 적용한다.

제36조 (적용절차) 건설공사의 발주자는 건설공사 계약을 체결할 때에 「예정가격작성기준」(계약예규)에 따라 건설공사의 안전관리에 필요한 안전관리비를 공사원가계산서에 안전관리비 항목으로 계상하여야 하며, 비용을 확정하기 어려운 주변 건축물 등의 피해방지대책 비용 및 통행안전관리대책 비용 등은 발주자 또는 감리원이 확인한 안전관리 활동 실적에 따라 정산할 수 있도록 계상한다. 다만 공사 중 설계변경 등에 의해 안전관리비를 변경·추가할 필요가 있는 경우에는 건설업자 또는 주택건설등록업자가 안전관리비 내역을 작성하여 감리원의 검토·확인 후 발주자의 승인 후 비용계상을 하여야 한다.

제37조 (사용기준) ① 건설업자 또는 주택건설등록업자는 별표8에 따라 안전관리비를 사용하여야 한다.

② 건설업자 또는 주택건설등록업자는 안전관리비 사용내역에 대하여 필요시 발주자 또는 감리원의 확인을 받아야 한다.

제38조 (정산) 건설업자 또는 주택건설등록업자는 안전관리비를 해당 목적에만 사용하여야 하

며, 실제로 납부, 지출, 부담한 객관적인 서류를 근거로 정산하도록 한다.

제39조 (추가조정 등) 발주자는 건설업자 또는 주택건설등록업자가 해당 목적 이외에 사용하거나 사용하지 않은 안전관리비에 대하여 이를 계약금액에서 감액조정하거나 반환을 요구할 수 있다.

제5장 보칙

제40조 (재검토기한) 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야 하는 기한은 2017년 5월 00일 까지로 한다.

부 칙

이 고시는 2014년 5월 23일부터 시행한다.

[별표 1] 건설안전점검기관 확인사항(제4조 관련)

1. 건설안전점검기관 자격유무

- 영 제100조제2항에 따른 건설안전점검기관 여부
 - 「시특법」 제9조에 따라 등록한 안전진단전문기관
 - 한국시설안전공단
- 영 제100조제2항의 단서조항에 해당여부
 - 발주자가 「시특법」 제9조에 따라 등록된 안전진단전문기관인 경우에는 정기안전점검만을 시행할 수 있음
- 영 제100조제3항의 제외기관 해당여부
 - 건설업자가 안전점검 실시를 건설안전점검기관에 의뢰하고자 하는 때에는 해당 건설공사를 발주·설계·시공 또는 감리하는 자와 동일계열회사(「독점규제 및 공정거래에 관한 법률」 제2조제3호에 따른 계열회사를 말한다)인 건설안전점검기관에 의뢰해서는 안됨.
- 건설안전점검기관의 영업정지 등에 따른 자격 유지여부
- 건설안전점검기관의 점검장비 보유여부
 - 보유장비 : 「시특법 시행규칙」 제6조 및 별표1에 따른 진단장비

2. 건설안전점검기관의 직무분야 등록여부

공사중 안전점검(정기, 초기, 정밀 안전점검 등)의 아래 해당분야에서 실시 여부

직무 분야		실시 대상 시설물
1. 토목 분야	가. 교량 및 터널분야	교량, 터널, 지하차도, 복개구조물 및 지하역사
	나. 수리시설 분야	댐, 하구둑, 수문, 제방, 상하수도, 농업용수도, 공공하수처리시설 및 폐기물매립시설
	다. 항만분야	갑문시설, 계류시설 및 해저송유관시설
2. 건축분야		공동주택, 공동주택 외의 건축물(지상역사를 포함) 및 지하도상가
3. 종합분야		토목 및 건축분야 시설물

비고

1. 직무분야 : 「시특법」 제9조 및 「시특법 시행령」 제11조제3항에 따른 등록분야를 말함
2. 「시특법 시행령」 별표1의 2종시설물에 해당하는 옹벽 및 절토사면의 안전점검은 토목분야 기술자가 실시하여야 한다.
3. 건설안전점검기관의 해당직무분야 안전점검책임기술자 등 기술자 보유여부
 - 영 별표1에 따르는 해당분야 특급기술자
 - 해당직무분야(시특법 시행령 별표2의4)에 대한 시특법 시행령 제7조에 따른 안전점검 및 정밀안전진단 교육 이수자
 - 안전점검책임기술자는 안전점검을 실시함에 있어서 필요한 경우에는 「시특법 시행령」 별표 3의 기술인력의 등록요건란에 규정된 자격요건을 갖춘 자로 하여금 자신의 감독 하에 안전점검을 하게 할 수 있다.
4. 안전점검 실시계획의 적정성 검토

안전관리계획서와 다음 각 호 사항에 대한 적합여부를 검토한다.

 - 안전점검 세부시행계획
 - 장비 및 인원 투입 계획
 - 안전점검비용 사용 및 정산 계획 등

[별표2] 건설공사별 정기안전점검 실시시기

건설공사 종 류		정기안전점검 점검차수별 점검시기				
		1차	2차	3차	4차	5차
교 량		가시설공사 및 기초공사 시공시(콘크리트 타설전)	하부공사 시공시	상부공사 시공시	-	-
터 널		갱구 및 수작구 굴착 등 터널굴착 초기단계 시공시	터널굴착 중기단계 시공시	터널 라이닝콘크리트 치기 중간단계 시공시	-	-
댐	콘크리트댐	유수전 환시 설공 사 시공시	굴착 및 기초공사 시공시	댐 축조공사 시공시 (하상기초 완료 후)	댐 축조공사 중 기단계 시공시	댐 축조공사 말 기단계 시공시
	필댐	유수전 환시 설공 사 시공시	굴착 및 기초공사 시공시	댐 축조공사 초기 단계 시공시	댐 축조공사 중기 단계 시공시	댐 축조공사 말 기단계 시공시
하 천	수문	가시설공사 완료시(기초 및 철근콘크리트공사 시공전)	되메우기 및 호안공 사 시공시	-	-	-
	제방	하천바닥 파기, 누수 방지, 연약지반 보강, 기초처리공사 완료시	본체 및 비탈면 흙쌓기공사 시공 시	-	-	-
하구둑		배수갑문 공사중	체체 공사중	-	-	-
상하 수도	취수시설, 정수장, 취수 가압펌프장, 하수처리장	가시설공사 및 기초공 사 시공시 (콘크리트 타설전)	구조체공사 초·중기 단계 시공시	구조체공사 말기단계 시공시	-	-
	상수도 관로	총공정의 초·중기단 계 시공시	총공정의 말기단계 시공시	-	-	-
항만	계류시설	기초공사 및 사석공사 시공시	제작 및 거치공사, 항타공사 시공시	철근콘크리트공사 시공시	속채움 및 뒷채 움공사, 매립공 사 시공시	-
	외곽시설 (갑문, 방파제, 호안)	가시설공사 및 기초 공사, 사석공사 시 공시	제작 및 거치공사 시공시	철근콘크리트공사 시공시	속채움 및 뒷채 움공사 시공시	-
건축물	건축물	기초공사 시공시 (콘크리트 타설전)	구조체공사 초· 중기단계 시공시	구조체공사 말기단 계 시공시	-	-
	리모델링 또는 해체공사	총공정의 초·중기 단계 시공시	총공정의 말기단 계 시공시	-	-	-
폐기물 매립시설		토공사 시공시	총공정의 중기 단계 시공시	총공정의 말기단계 시공시	-	-
지하차도, 지하상가, 복개구조물		토공사 시공시	총공정의 중기단계 시공시	총공정의 말기단계 시공시	-	-
도로·철 도·항만 또는 건축 물의 부대 시설	옹벽	가시설공사 및 기초 공사 시공시(콘크리 트 타설전)	구조체공사 시공시	-	-	-
	절토 사면	비탈면 깎기 완료후	비탈면 보호공 시공시	-	-	-
10미터이상 굴착하는 건설공사		가시설공사 및 기초 공사 시공시 (콘크리트 타설전)	되메우기 완료후	-	-	-
폭발물을 사용하는 건 설공사		총공정의 초·중기 단계 시공시	총공정의 말기단 계 시공시	-	-	-

※ 적용하는 건설공사의 규모, 기간, 현장여건에 따라 점검시기 및 횟수를 조정할 수 있다.

[별표3] 안전점검 현장조사의 조사항목 및 세부시험 종류

1. 안전점검 현장조사 항목

①육안검사 : 균열, 재료분리, 누수, 콜드조인트 발생여부 등

②기본조사

1. 콘크리트 비파괴강도 (시설물별 5개소 이상 실시)

2. 철근탐사 (시설물별 3개소 이상 실시)

3. 간단히 측정할 수 있는 구조부재의 변위

4. 점검계획 수립시 정한 점검항목

③추가조사

1. 구조물 전체에 대한 외관 조사망도 작성

2. 지질조사 : 시추, 시굴, 코어채취, 공내시험, 암반강도시험 등

3. 지반조사 및 탐사 : 시추 또는 오거보링, 공내시험, 시료채취, 토질시험, GPR 탐사, 지하공동, 지층분석 등

4. 콘크리트 제체 시추조사 : 시추, 공내시험, 시편채취, 강도시험, 물성시험 등

5. 수중조사 : 조사선에 의한 교대·교각기초, 댐·항만 등의 수중조사 등

6. 콘크리트 재료시험 : 코어채취, 강도, 성분, 공기량, 염화물함유량시험 등

7. 강재 비파괴시험 : UT, RT

8. 구조물의 조사에 필요한 가설재의 설치 및 해체 등

9. 교량 및 터널점검차 : 교량의 상부구조 조사 및 터널 내부조사 등을 위한 차량 및 조종원(운전수, 조수)

10. 비파괴재하시험 : 정적 또는 동적 재하시험

11. 구조·지반·수리해석

12. 구조안전성 평가 등 전문기술을 요하는 경우의 전문가 자문

13. 마감재의 해체 및 복구 : 구조물의 육안점검과 접근통로를 위한 기둥, 벽의 미장재, 천정의 부분해체 및 복구

14. 전기 및 기계설비에 대한 조사·시험(건축물 제외)

15. 계측 및 측량 : 구조물의 상태 및 변위를 파악하기 위하여 계측·측량기를 사용하여 실시하는 토압측정, 변위측량 등

16. 그 밖에 점검을 효과적으로 수행하기 위하여 필요한 조사

2. 기본조사 및 추가조사를 위한 각종시험

① 콘크리트 시험

1. 반발경도 : 반발경도시험(Rebound Test)은 콘크리트의 경도를 측정하여 콘크리트의 강도를 추정하는데 사용된다.
2. 초음파법(Ultrasonic Techniques) : 콘크리트 내부의 결함, 균열깊이, 강도 및 품질상태를 검사하는데 사용한다.
3. 자기법(Magnetic Methods) : 자기법은 주로 철근의 피복두께, 위치 및 직경 확인에 사용된다.
4. 레이더법(Radar Techniques) : 지표면 침투 레이더(GPR : Ground-Penetrating Radar)는 구조물 공동 및 지하매설물 등을 발견하기 위하여 사용된다.
5. 방사선법(Radiography Test) : 감마광선은 콘크리트를 투과할 수 있으므로 필름을 방사선에 노출되게 함으로써 콘크리트 검사에 사용할 수 있다.

② 강재시험

1. 방사선투과시험(Radiographic Test) : 용접 또는 주조의 슬래그 함침(Slag Inclusion)이나 간극과 같은 결함을 쉽게 찾아낼 수 있는 방법이다.
2. 자분탐상시험(Magnetic Particle Test) : 염료침투방법과 같이 표면이나 표면부근의 결함을 찾을 때에 쓰인다.
3. 침투탐상시험(Liquid Penetrant Test) : 염료침투방법을 사용한 점검은 가장 보편적으로 사용되는 방법이다. 이 방법은 비록 구조물 표면의 결함에만 한정되지만 저가로 쉽게 사용할 수 있다.
4. 초음파 탐상시험(Ultrasonic Test) : 내부 결함을 찾기 위하여 재료 내의 소리에 대한 진동 특성을 이용하여 점검하는 방법이다.

③ 실내시험 : 구조물로부터 재료의 일부를 채취하여 실시하는 시험은 특정부분에 대한 자료가 필요하거나 구조안전성 평가에 유용할 경우 사용한다. 현장시험 결과 및 조사된 사항을 보완하기 위하여 다음과 같이 표준화된 실내시험을 실시할 수 있으며 이들 시험은 KS기준에 준하며, KS기준에 없는 시험은 ASTM이나

AASHTO 등의 기준을 적용할 수 있다.

1. 콘크리트시험 : 강도, 수분함량, 공기량, 염화물 함유량 등을 측정
 2. 강재시험 : 강도 등을 측정
 3. 토질시험 : 입도, 함수비, 애터버그 한계(Atterberg' s Limit), 투수, 다짐, 압밀, 압축시험 등
- ④ 시험결과의 해석 및 평가 : 콘크리트 및 강재시험, 실내시험 결과는 경험이 있는 자에 의하여 해석되고 평가되어야 하며 이전에 같은 시험이 실시된 경우에는 시험결과를 비교하여 차이점을 분석·평가하여야 하며, 같은 재료 특성을 평가하는데 다른 형식의 시험방법이 사용되는 경우에는 각 시험결과를 비교하여 차이점을 파악하여야 한다. 필요한 경우 기존자료와 현장계측자료를 토대로 예상되는 문제점을 분석하기 위하여 모델링(Modeling)을 통하여 이론적 해석을 할 수 있다.
- ⑤ 시험보고서 : 콘크리트 및 강재시험, 실내시험 결과는 점검대상물 안전평가에 필요한 자료의 일부로 사용하며, 시험결과는 책임시험자가 서명한 시험기관의 정식 공문으로 제출하여야 한다.

” 주계약자 공동도급 ” 활성화 방안

□ 현 황

지난 30년간 지속되어온 건설산업 생산방식 [발주자→원도급자(종합)→ 하도급자(전문)] 에 기인한 각종 문제점(불법·불공정하도급, 실공사비 부족, 원도급업체 부도시 수많은 하도급업체의 연쇄도산, 근로자의 생계 위협등)을 개선하기 위해 주계약자형 공동도급제도를 전국 모든 지자체 발주공사에 도입
(2010. 1. 12 대상금액 2억원이상 100억원 미만)

□ 법적근거

지방자치단체를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 제29조, 동법 시행령 제42조 및 제88조 등의 규정에 따라 종합건설업자와 전문건설업자간의 공동수급체와 계약을 체결하여 공사를 시공하는 방식

□ 추진경위

- 주계약자 공동도급제도 도입근거 마련('05, 지방계약법 제정)
- 주계약자 공동도급제도 시범실시(16개 지방단체단체, '09. 2 ~ '09. 12)
- 주계약자 공동도급제도의 지방자치단체 전면 확대실시('10. 1 ~)

□ 적용대상

- 추정가격 2억원이상 100억원 미만인 종합공사로서 발주청이 주계약자 관리방식으로 발주할 필요성이 있다고 판단되는 공사에 설계당시 적용
※ 종합건설공사와 다른 법령에 의한 전기·정보통신·소방등의 업종이 복합된 공사는 주계약자 관리방식으로 발주할수 없다

□ 설계공종 내역의 구분

- 사업부서에서는 효율적인 시공이 될 수 있도록 공종별 목적물 물량 내역서를 기준으로 공종내역을 아래와 같이 구분한다
- ① 공동수급체 구성원간에 하자구분이 분명하도록 시공분담을 정하여야 한다

② 공종은 시공의 안이도 등을 고려하여 원칙적으로 3개 이내 (주계약자 분담부분 포함)로 구분하되 공사의 특성상 필요한 경우 5개 까지 구분할수 있다

※ 다만 4개 이상의 공종으로 구분하는 경우에는 특별한 사유가 없는 한 주 계약자가 당해 공사의 주된 공종을 시공하도록 하여야 한다.

□ 하자담보책임

- 구성원 자신이 시공한 부분에 대하여 각각 하자의 책임을 진다
 - 구성원 하자구분이 곤란한 경우 관련 구성원이 연대하여 하자 보수의 책임을 진다
- 계약담당자는 구성원이 하자보수를 이행하지 않을 경우 연대보증인 또는 보증기관에 하자보수를 요구하여야 한다
- 시공분분이 명확한 공종의 경우에는 공종별 하자책임기간에 따른다.
다만 공종별 하자책임 구분이 곤란한 경우에는 주공정의 하자책임 기간으로 하자보증기간을 정한다.

□ 설계변경 이행

- 설계변경의 사유가 있는 경우 해당 구성원은 주계약자를 경유하여 계약담당자에게 설계변경을 요청할수 있다
 - 이 경우 신규의 물량증감분이 있는 경우에는 해당 분담시공내용과 관련이 있는 구성원이 시공함을 원칙으로 하되, 구분이 곤란한 경우에는 계약담당자가 주계약자와 협의하여(주계약자 포함) 중에서 시공자를 결정한다.

□ 기대효과

- 주계약자 공동도급제도를 통해 고용요건을 개선, 일자리 창출유도
 - 저가낙찰이 건설일자리 감소의 주된 원인으로 분석
 - ※ 한국건설산업연구원이 2010년에 발간한 『건설투자 활성화 및 고용여건 개선을 통한 일자리 창출방안』 보고서에 수록)
 - 주계약자 공동도급제도는 전문공사업자에게 충분한 직접공사비 확보를 가능케 하여 건설일자리 창출에 크게 기여하는 제도
- 종합과 전문건설업이 수직적 종속관계에서 수평적 협력관계로 발전 도약 유도

자전거 이용시설 설치 및 관리지침

국토해양부(2010.07)

□ 자전거도로 횡단구성

- 자전거전용도로 : 자전거 통행에만 이용

구분	자전거전용도로 폭(m)		
	도시지역	지방지역	공원 및 하천
양방향	2.4	3.0	3.0
일방향	1.5	1.5	1.5

* 일방향 설계시 1.5m를 확보할 수 없는 부득이한 경우 최소폭 1.2m 적용

- 자전거·보행자겸용도로 : 자전거외에 보행자 통행 가능

자전거보행자겸용도로(분리) 폭(m)		
자전거도로	보도	합계
1.5	2.0	3.5

* 도시지역 보도폭은 부득이한 경우 1.2m까지 축소 할 수 있음

- 자전거전용차로 : 차도상에 설치되어 자동차도 일시적으로 통행 가능

자전거전용차로 폭(m)	1.5

* 1.5m를 확보할 수 없는 부득이한 경우, 최소폭 1.2m로 설치할 수 있음

- 자전거도로 횡단구성 예시(도시지역)

자전거전용도로	자전거보행자겸용도로	자전거전용차로

□ 자전거도로 포장 구조

- 자전거전용도로의 경우, 아스팔트 콘크리트 포장은 5~7cm, 시멘트 콘크리트 포장은 10cm, 보조기층은 모두 20cm이상으로 설계(자전거·보행자겸용도로 동일) 자전거전용차로의 경우는 차도와 동일한 기준으로 설계
- 흙포장, 표면처리 포장 등 기타포장을 적용할 경우에는 내구성, 경제성, 시공 환경 등을 고려하되, 설계자문위원회 등의 기술적 검토를 거친 후 적용
 - 포장설계 및 품질기준은 개별 지방서 적용

□ 자전거도로 포장 색상

- 자전거도로 **포장의 색상**은 **표층 고유의 색상을 사용**하는 것으로 원칙으로 하
되, 교차로, 이면도로 등 **상충구간**은 시인성을 확보할 수 있도록 **암적색**
(어두운 빨강)을 적용

* 상충구간의 색상은 한국색채학회에서 자전거이용자의 안전성, 도시 미관 등
을 고려하여 제시한 것임

구분	자전거도로	
	기본구간	상충구간(암적색)
내용		

□ 도로교통안전시설 설치 기준

- 자전거도로 유형별m로 **노면표시 및 안전표지 설치기준**을 제시

<자전거전용도로>

구 분	설치간격		적용표지
	도시지역	지방지역	
자전거전용도로 표지	200m	400m	
노면표시	100m		

<자전거보행자겸용도로>

구 분		설치간격		적용표지
		도시지역	지방지역	
자전거보행자겸용도로 표지	분리	200m	400m	
	비분리	200m	400m	
노면표시		100m		

<자전거전용차로>

구 분	설치간격	적용표지
자전거전용차로 표지	200m	
노면표시	50 ~ 100m	

□ 기타

- **(자전거전용도로 분리대)** 자전거전용도로에는 안전을 고려하여 제한속도 60km/h 이하 도로의 경우 0.5m, 60km/h 초과일 경우 1.0m의 분리대를 차도 사이에 설치
- **(자전거전용차로 분리공간)** 자전거전용차로에는 안전을 고려하여 제한속도 60km/h 이하의 경우 0.5m, 50km/h 이하의 경우 0.25m의 분리공간을 차도 사이에 확보
 - 제한속도 60km/h 초과하는 도로에는 자전거전용차로 설치 제한
- **(도로 다이어트)** 도로의 공간적 제약으로 자전거도로 횡단구성이 곤란한 경우에는 차로수 감소, 차로폭 축소, 도로 주변 부지확보 등의 방법을 이용하여 자전거 주행공간을 확보
- **(자전거 주차시설)** 공공기관 등 자전거 이용자가 많은 장소에는 자전거 주차시설을 설치
 - 자전거 주차시설 설치기준은 자전거이용 활성화에 관한 법률에 따름
- **(배수시설)** 자전거도로에 물이 고이는 현상을 방지하기 위해 1.5~2%의 횡단경사를 설치하며, 필요한 경우에 따라 측구, 집수정, 맨암거 등의 배수시설 설치
 - 자전거전용차로는 차도의 배수기준 적용

환경영향평가 (도로)

□ 근거법

환경영향평가법 시행령

□ 전략환경영향평가

- 대상 : 「도로법」 및 「국토의계획 및 이용에관한 법률」에 의한 도로(고속국도는 제외)의 건설공사 계획(환경영향평가 대상사업규모 이상인 경우)
- 시기 : 기본설계 또는 실시설계의 도로노선을 선정하는 때

□ 환경영향평가

- 대상 : 「도로법」 및 「국토의계획 및 이용에관한 법률」에 의한 도로 건설사업 중
 - 4km 이상의 신설(도시지역에서는 25m 이상만)
 - 왕복 2차로 이상인 기존도로로서 길이 10km 이상의 확장
 - 신설과 확장을 함께하는 경우로서 다음 식에 따라 산출한 수치의 값이 1 이상인 경우
 - (신설구간 길이의 합/4km) + (확장구간 길이의 합/10km)
 - 신설로서 도시와 비도시구간이 걸쳐 있는 경우로서 다음 식에 따라 산출한 값이 1이상인 경우(4차로는 폭 25m이상으로 봄)
 - (도시구간 길이의 합/4km) + (비도시구간 길이의 합/4km)
- 시기
 - 도로법에 따른 관리청이 시행하는 경우 : 도로구역 결정 전
 - 도로법에 따른 관리청이 아닌자가 시행하는 경우 : 공사 시행의 허가 전
 - 도로법에 따른 관리청이 아닌자가 시행하는 경우 : 실시계획 인가 전

□ 소규모환경영향평가

- 대상 :
 - 「국토의계획 및 이용에관한 법률」에 따른 관리지역의 경우 사업계획면적이 다음 면적 이상인 사업
 - 보전관리지역 : 5,000m²
 - 생산관리지역 : 7,500m²
 - 계획관리지역 : 10,000m²

- 「국토의계획 및 이용에관한 법률」에 따른 농림지역의 경우 사업계획 면적이 7,500m² 이상인 것
- 「국토의계획 및 이용에관한 법률」에 따른 자연환경보전지역의 경우 사업계획 면적이 5,000m² 이상인 것
- ※ 기타 사업 대상은 관련법 참조

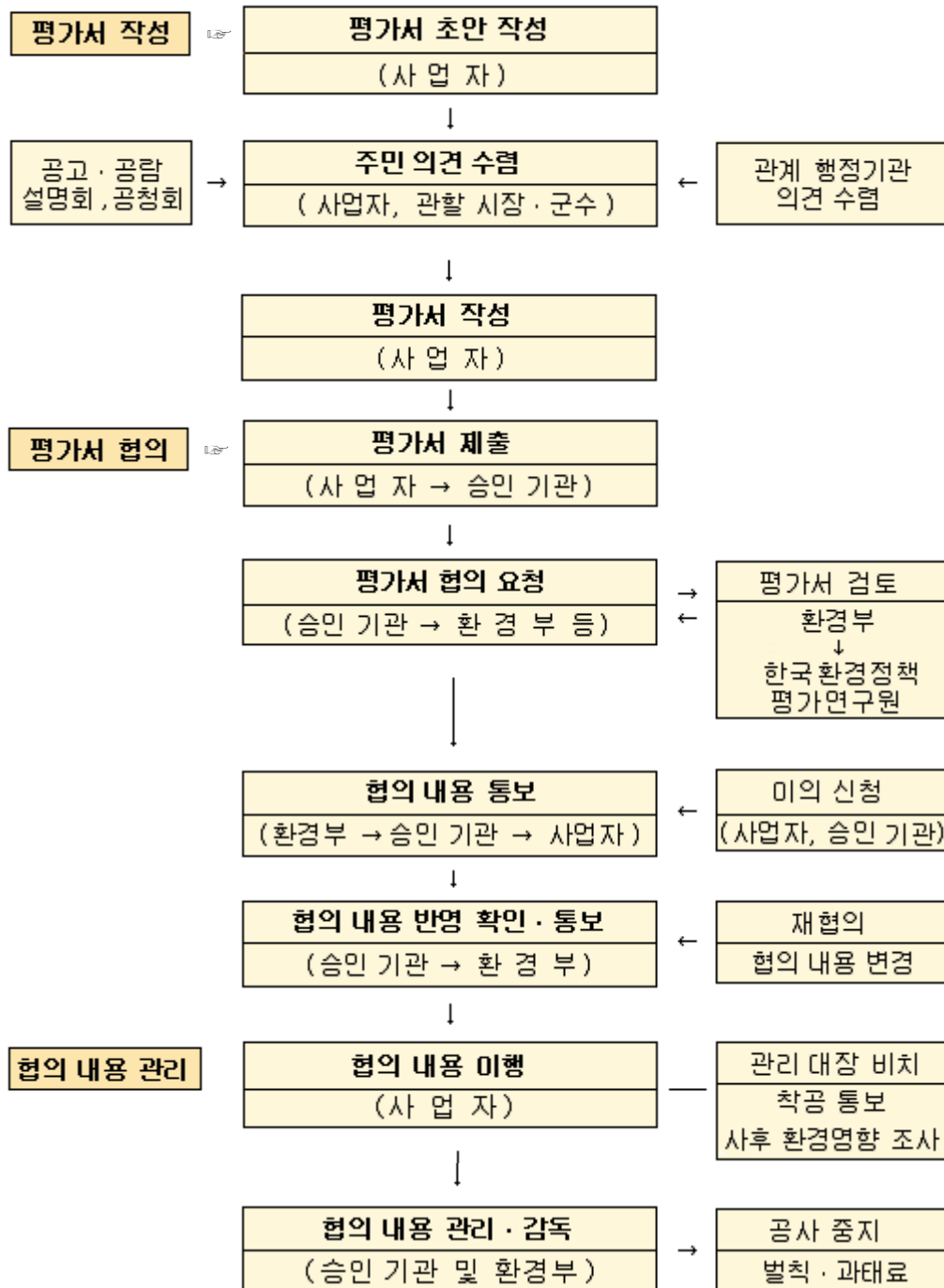
□ 협의기관

협의기관	승인기관 및 사업시행자(민간사업 등)
환 경 부	중앙행정기관
지방환경청	시 · 도지사, 특별지방행정기관, 시장 · 군수

□ 사후관리

- 사후 환경영향조사를 매 분기별로 실시하고 동일 내용을 익년1월31일까지 관할 지방환경청장에게 통보
- 환경영향평가 협의내용 사후관리 : 환경부, 전주지방환경청, 승인기관

환경영향평가절차



사전재해 영향성검토 협의

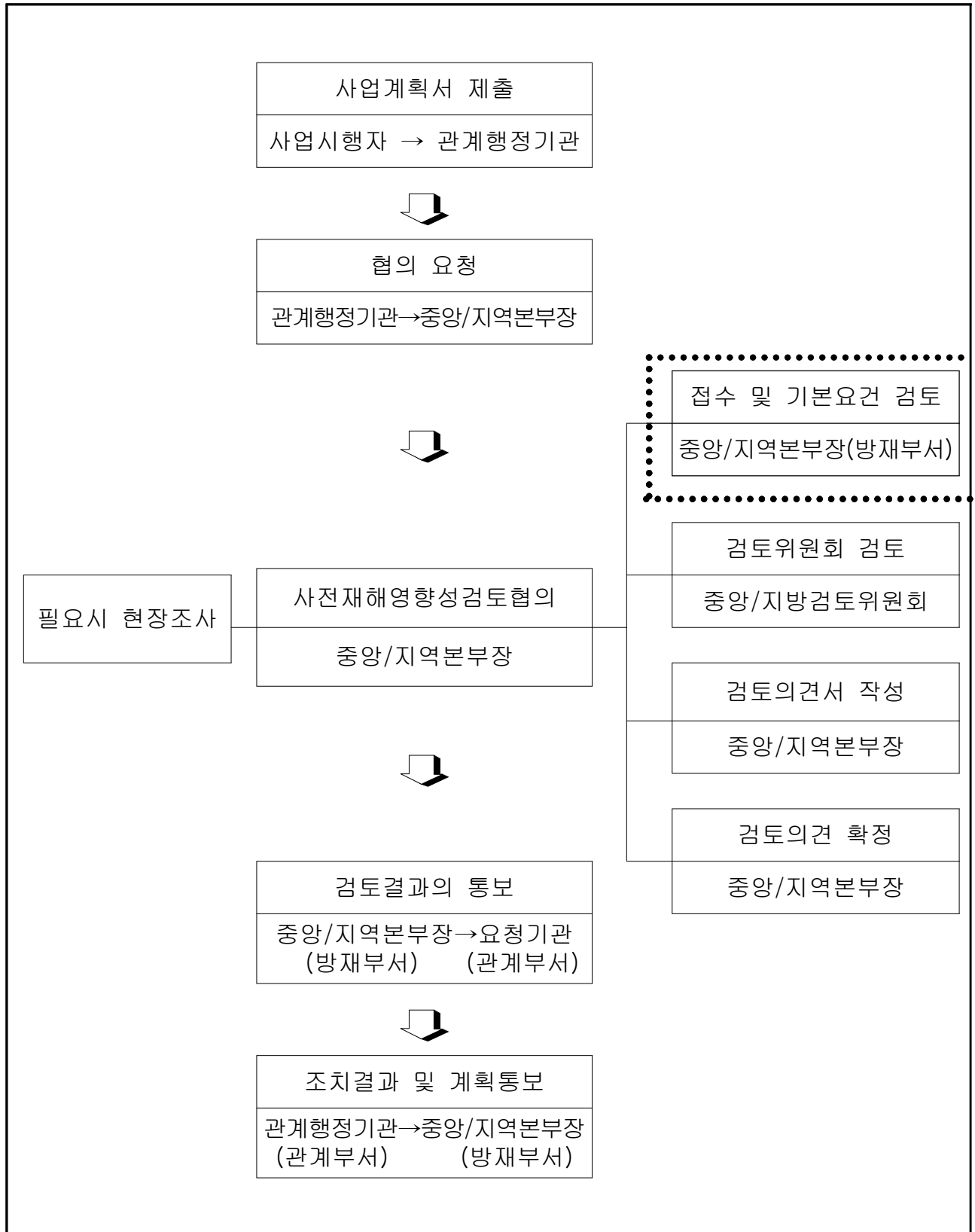
□ 관련규정

- 자연재해대책법 제4조, 제5조, 제6조
- 전라북도 사전재해영향성검토위원회 운영조례

□ 제도운영 개요

- 대상사업 : 111개 행정계획 및 개발사업
 - 행정계획(7개분야) : 35개 법령, 49개 계획
 - 개발사업(9개분야) : 50개 법령, 62개 사업
- ※ 개발계획 시 도로사업 : 도로법에 의한 도로의 신설 및 개축 공사 시행전 협의
- 협의시기 : 행정계획 및 개발사업의 승인·인가·결정전
 - 협의요청 : 승인·인가·결정권자 ⇒ 재난안전대책본부장
- 위원회 구성 : 위원장 포함 20인 이상 40인 이하로 구성
- 위원회 운영
 - 서면검토를 원칙으로 하며 사안별로 5~10인의 위원 구성
 - 행정계획 : 재해발생 우려가 높은 중요한 계획만 위원회 검토하고 대부분의 행정계획은 자체검토
 - 개발사업 : 위원회 검토를 원칙으로 하되 사업규모가 5만㎡(2km 이하)이거나 재해발생 우려가 높지 않은 사업은 자체검토
- 협의 주요내용
 - 지형여건 등 주변 환경에 따른 재해위험요인
 - 당해 사업으로 인하여 인근지역이나 시설에 미치는 재해영향 등

사전재해 영향성검토 협의절차



생태계보전협력금 제도

□ 개 념

- 생태계보전협력금은 개발로 인한 야생동·식물의 서식지 등 자연생태계의 훼손을 최소화하고
- 자연의 훼손이 불가피한 경우에는 원인자부담원칙에 의거 훼손한 만큼의 비용을 개발사업자에게 부과·징수, 생태계 복원 사업등에 사용

□ 근 거 : 자연환경보전법 제46조 ~ 50조

□ 시행시기 : 2001. 01. 01

□ 대상사업 : 개발사업등으로 인하여 생태계가 훼손되는 사업

- 환경영향평가법 제9조에 따른 전략환경영향평가 대상계획 중 개발면적 3만㎡ 이상인 개발사업으로서 대통령령으로 정하는 사업
- 환경영향평가법에 따른 환경영향평가대상사업
- 환경영향평가법에 따른 소규모환경영향평가 대상 개발사업으로 개발면적이 3만㎡ 이상인 사업
- 기타 생태계에 미치는 영향이 현저하거나 자연자산을 이용하는 사업중 대통령이 정하는 사업

□ 부과금 산정

- 부과한도액 : 10억원
- 산 정 기 준 : 훼손면적×단위면적당 부과금액×지역계수

지역계수	대 상 지 역	제 외 지 역
1	주거지역, 상업지역, 공업지역 및 계획관리지역 지역중 지적법에 의한 지목이 전, 답, 임야, 염전, 하천, 유지 및 공원	지적법에 의한 지목이 대지, 공장용지, 학교용지, 도로, 철도용지, 체육용지, 유원지, 시설물이 설치된 토지면적 ※ 무허가 시설물 및 비닐하우스시설물은 부과대상
2	녹지지역(항만구역)	
2.5	생산관리지역	
3	농림지역	
3.5	보전관리지역	
4	자연환경보전지역 (바다, 바닷가)	

※ 부과대상사업의 시행을 위하여 토지의 용도를 변경한 경우에는 변경전의 용도

지역계수 적용. 관리지역이 세분화되기 전까지는 기존의 지역계수(준도시지역 1, 준농림지역 2) 적용

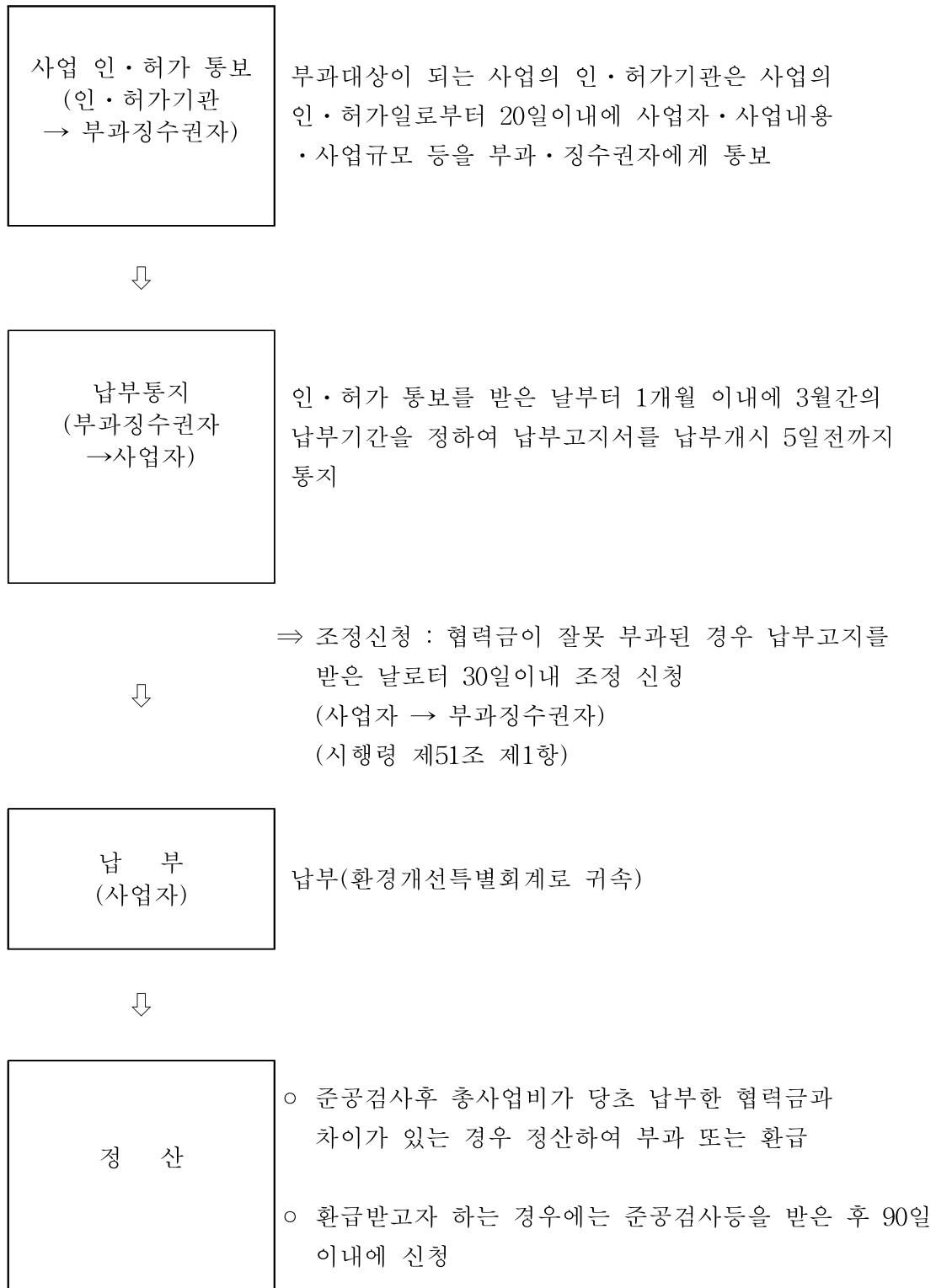
※ 단위면적당 부과금액 : 300원/㎡

- 생태계 훼손면적 산정
 - 토양의 표토층을 제거·굴착·성토하여 생태적으로 보전가치가 큰 야생동·식물의 서식처가 파괴되는 행위
 - 식물이 군락을 이루며 서식하는 지역을 제거하거나 파괴하는 행위
 - 습지·갯벌 등 생물다양성이 풍부한 지역을 개간·준설·매립·간척하는 행위
- 감면대상
 - 국방·군사시설사업에 관한 법률 제2조제1항제1호 내지 제6호의 규정에 의한 국방·군사시설사업
 - ⇒ 군부대 시설, 연구 및 실험시설, 군용 유류 및 폭발물 저장시설, 진지구축시설, 군사 목적상 직접 필요한 시설물 등
 - ※ 골프장, 휴양소 및 콘도미니엄, 복지회관은 제외

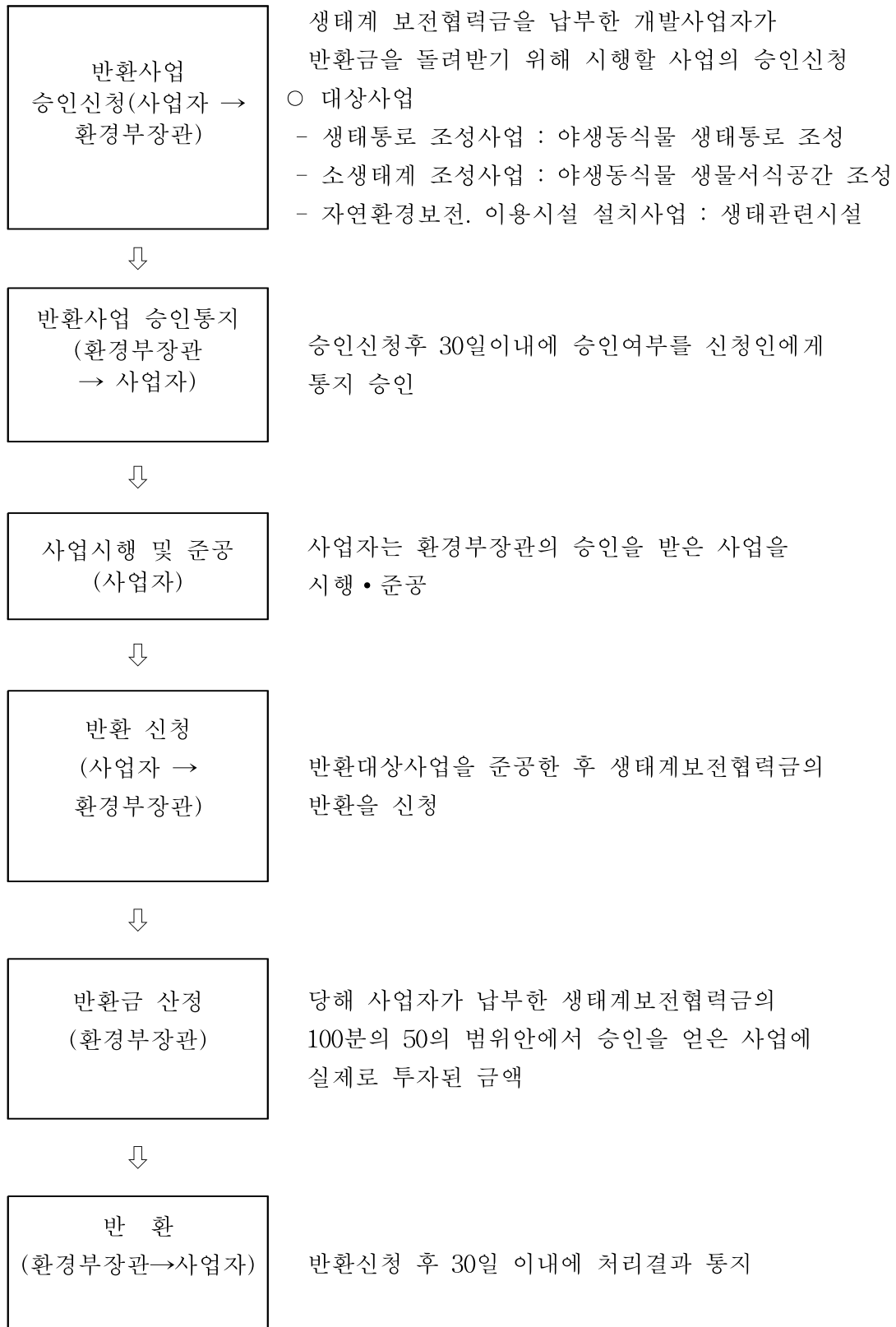
□ 부과절차

- 사업인·허가사항 통보 (인허가 후 20일 이내) → 생태계보전협력금 산정
 - 협력금부과·징수
 - 2억원 미만 : 2회 이하 - 2억원 이상 : 3회 이하 ※ 공공기관은 2회 이하
 - ※ 분할납부를 신청시는 고지일로부터 1개월 이내에 분할납부를 신청하시기 바람

생태계보전협력금 부과·징수절차



생태계보전협력금 반환신청 및 지급절차



문화재 지표 조사

□ 대상사업

- 사업면적 3만 m^2 이상의 건설공사
 - 지표의 원형변경 유무에 관계없이 사업계획에 포함된 부지 전체 면적
 - 연차시행, 분할시행, 단계별시행 등 사업시행 방법에 관계없이 연속된 일련의 동일 사업일 경우 전체사업 면적
 - 문화재지표조사를 완료하고 문화재청과의 협의를 거쳐 공사 시행 중 설계변경 등으로 사업대상 부지의 변경이 있을 경우, 그 면적에 관계없이 문화재 지표조사 실시 (단, 변경된 예정부지가 당초 지표조사범위 내일 경우 제외)
- 사업면적 3만 m^2 미만의 건설공사로서 시·도지사가 명하는 건설공사
 - 문화유적이 분포되어 있거나 문화유적과 근접한 지역.
 - 문헌에 근거하여 문화유적이 분포되어 있을 것으로 판단되는 지역
 - 사업시행 중 계획변경 등으로 사업면적이 증가하여 사업 면적이 3만 m^2 이상이 될 경우

□ 지표조사의 시기

- 가능한 한 사업 계획 초기단계(또는 기본계획단계)에서 문화재 지표조사 실시 (부지선정 등에 활용, 문화재청과 조기 협의)
- 사업예정부지 및 주변의 문화재 또는 그 경관 보존을 위하여 사업계획 변경이 불가피 할 수도 있으므로, 적어도 최종 실시계획(또는 실시설계) 확정 전까지는 지표조사 보고서를 제출하여 문화재청과 협의.

□ 지표조사 기관

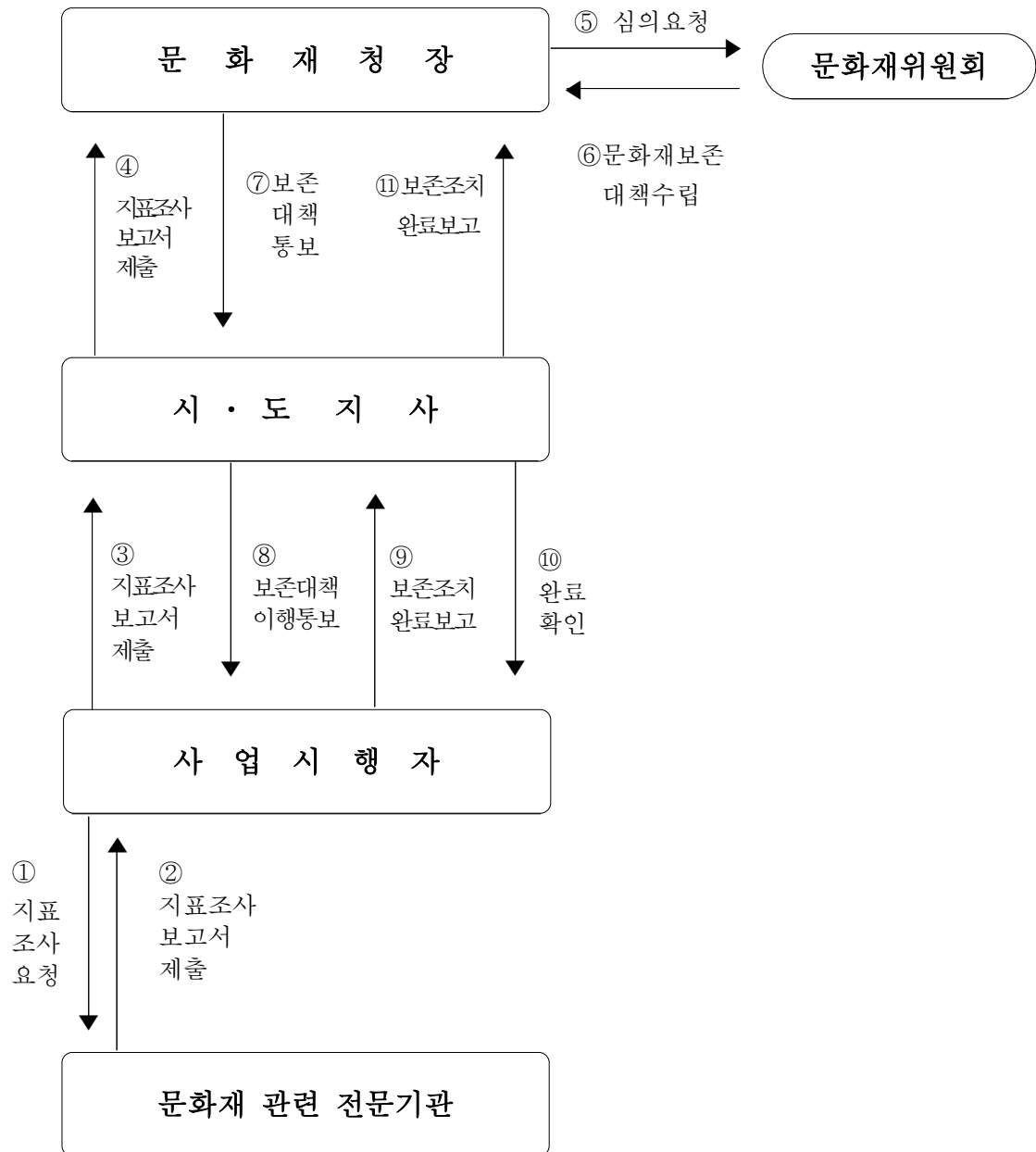
- 문화재보호법 제48조의2제1항의 규정에 따라 문화재청장이 문화재 지표조사기관으로 지정·고시한 기관

□ 비용 : 사업시행자 부담

- 사업시행자는 사업 계획시 소요 예산 중 일정금액을 문화재조사 및 조치를 위한 비용으로 확보.

※ 지표조사 비용 산출은 문화재청장이 고시하는 매장문화재 조사 용역 대가 기준에 의함

문화재 지표조사 절차



※ 문화재 지표조사의 대상사업 및 범위(문화재보호법시행령)

- 3만 m^2 이상의 건설공사
- 3만 m^2 미만의 건설공사로서 시·도지사가 명하는 건설공사

건 설 기 술 심 의

- 건설기술의 진흥 · 개발 · 활용등 건설기술에 관한 사항을 심의하기 위하여 국토해양부에 중앙건설기술심의위원회를, 특별시 · 광역시 및 도에 지방건설기술심의위원회를 둠.

□ 중앙건설기술심의위원회 심의사항

- 건설기술진흥기본계획 및 건설기술정책에 관한 사항
- 통합정보체계구축계획의 수립 및 변경에 관한 사항
- 외국도입건설기술에 관한 사항
- 건설공사의 설계 및 시공기준에 관한 사항(도로법 · 하천법등 건설관계법령 규정에 의한 건설공사기준을 포함한다.)
- 신기술 · 신공법등의 범위와 한계에 대하여 제기된 이의에 관한 사항
- 대형공사의 일괄입찰 · 대안입찰등에 관한 사항
- 대형공사의 입찰방법 및 그 심의기준에 관한 사항

□ 지방건설기술심의위원회 심의사항

- 지방자치단체 등이 시행하는 건설공사로서 총공사비가 100억원 이상인 건설공사
- 총공사비가 100억원 이상인 건설공사로서 당해 건설공사에 관한 허가 · 인가 · 승인 등을 한 행정기관(국가기관을 제외)의 장이 필요하다고 인정하여 특별히 요청하는 공사
- 지방계약법 시행령 제95조의 규정에 의한 대형공사의 일괄입찰, 대안입찰 등에 관한 사항
- 지방계약법 시행령 제96조의 규정에 의한 대형공사의 입찰방법에 관한 사항
- 건설기술관리법 또는 다른 법령에서 지방건설기술심의위원회 또는 자문위원회의 심의 사항으로 정하고 있는 사항
- 위 건설공사의 설계를 변경하는 경우로서 기본적인 계획 또는 공법이 변경되는 공사

□ 지방건설기술심의위원회의 심의대상이 아닌 공사

- 건설기술관리법 제22조 제1항의 규정에 의한 설계감리를 한 건설공사
- 문화재보호법에 의한 지정문화재 및 가지정문화재의 수리 · 복원 · 정비공사

- 전시·사변 기타 이에 준하는 국가비상사태하에서 시행하는 건설공사
- 재해의 긴급복구를 위한 건설공사
- 건축법 제19조 제4항의 규정에 의한 표준설계도서에 의하여 시공하는 건설공사
- 국가보안에 관련된 건설공사
- 준설공사

※ 설계자문위원회

- 심의대상
 - 새로운 기술 · 공법 등의 범위와 한계에 대하여 이의 제기된 사항
(국가계약법 시행령 제65조)
 - 대형공사의 일괄입찰, 대안입찰 등에 관한 사항
(국가계약법 시행령 제79조, 제90조)
 - 대형공사의 입찰방법에 관한 사항(국가계약법 시행령 제80조)
 - 총공사비가 100억원(중양 500억원)이상인 건설공사의 공법변경 등 중대한 설계변경의 적정성에 관한 사항
 - 시설물의 정밀안전진단의 적정성에 관한 사항

건설사업관리

□ 발주청의 범위

국가, 지방자치단체, 정부투자기관, 국가 또는 지방자치단체의 출연기관, 지방공기업법에 의해 설립된 지방공사 및 지방공단 등이 발주하는 건설공사에 적용

□ 건설사업관리

○ 감독 권한대행 등 건설사업관리

- ① 총공사비 200억원 이상인 건설공사로서 아래에 해당하는 건설공사
 - 길이 100미터 이상의 교량공사를 포함하는 건설공사
 - 공항, 댐, 고속도로, 에너지저장시설, 간척, 항만, 철도, 지하철, 터널공사가 포함된 공사, 발전소, 폐기물처리시설, 폐수종말처리시설, 공공하수처리시설, 상수도(급수설비는 제외한다), 하수관로, 관람집회시설, 전시시설, 연면적 5천제곱미터 이상인 공용청사, 송전, 변전, 300세대 이상의 공동주택
- ② ① 외의 건설공사로서 교량, 터널, 배수문, 철도, 지하철, 고가도로, 폐기물처리시설, 폐수처리시설 또는 공공하수처리시설을 건설하는 건설공사 중 부분적으로 감독 권한대행 업무를 포함하는 건설사업관리가 필요하다고 발주청이 인정하는 건설공사
- ③ ①,② 외의 건설공사로서 국토교통부장관이 고시하는 건설사업관리 적정성 검토기준에 따라 발주청이 검토한 결과 해당 건설공사의 전부 또는 일부에 대하여 감독 권한대행 등 건설사업관리가 필요하다고 인정하는 건설공사

○ 상기 항에도 불구하고 아래의 건설공사에 대해 감독 권한대행 등 건설사업관리를 적용하지 아니할 수 있다

- ① 「문화재보호법」 제2조제2항 및 제32조에 따른 지정문화재 및 가지정문화재의 수리·복원·정비공사
- ② 「농어촌정비법」 제2조제4호·제10호 및 같은 법 제78조에 따른 농어촌정비사업·생활환경정비사업 및 농공단지개발사업에 따른 공사
- ③ 제94조제1항 각 호의 기관 및 「지방공기업법」에 따른 지방공사가 시행하는 공사로써 해당 기관 또는 공사의 소속 직원[건설사업관리를 수행하는 건설기술자(이하 "건설사업관리기술자"라 한다)를 포함한다]이 제60조에 따른 건설사업관리기술자의 배치기준에 따라 감독 업무를 수행하는 공사
- ④ 공사의 내용이 단순·반복적인 건설공사로서 국토교통부령으로 정하는 공사
- ⑤ 보안이 필요한 군 특수공사, 교정시설공사 및 국가기밀 관련 건설공사
- ⑥ 전문기술이 필요한 방송시설공사

- ⑦ 「원자력안전법」 제2조제8호부터 제10호까지 및 같은 법 제37조·제63조제1항에 따른 원자로, 방사선발생장치, 관계시설, 핵연료주기시설 및 폐기시설등의 건설공사(이하 "원자력시설공사"라 한다)

○ 건설사업관리 대상 설계용역

- ① 「시설물의 안전관리에 관한 특별법」 제2조제2호 및 제3호에 따른 1종시설물 및 2종시설물 건설공사의 기본설계(발주청이 건설사업관리가 필요하다고 인정하는 경우만 해당한다) 및 실시설계용역
- ② 「시설물의 안전관리에 관한 특별법」 제2조제2호 및 제3호에 따른 1종시설물 및 2종시설물이 포함되는 건설공사의 기본설계(발주청이 건설사업관리가 필요하다고 인정하는 경우만 해당한다) 및 실시설계용역
- ③ 신공법 또는 특수공법에 따라 시공되는 구조물이 포함되는 건설공사로서 발주청이 건설사업관리가 필요하다고 인정하는 공사의 기본설계 및 실시설계용역.

○ 건설사업관리의 업무범위

- ① 법 제39조제1항에 따른 건설사업관리의 업무범위는 다음 각 호에 따른 단계별로 구분한다.
1. 설계 전 단계
 2. 기본설계 단계
 3. 실시설계 단계
 4. 구매조달 단계
 5. 시공 단계
 6. 시공 후 단계
- ② 제1항에 따른 단계별 업무내용은 다음 각 호로 한다.
1. 건설공사의 기본구상 및 타당성 조사 관리
 2. 건설공사의 계약관리
 3. 건설공사의 설계관리
 4. 건설공사의 사업비 관리
 5. 건설공사의 공정관리
 6. 건설공사의 품질관리
 7. 건설공사의 안전관리
 8. 건설공사의 환경관리
 9. 건설공사의 사업정보 관리

10. 건설공사의 준공 후 사후관리

11. 그 밖에 건설공사의 원활한 관리를 위하여 필요한 사항

③ 감독 권한대행 등 건설사업관리에는 다음 각 호의 업무가 포함되어야 한다.

1. 시공계획의 검토

2. 공정표의 검토

3. 건설업자나 주택건설등록업자가 작성한 시공상세도면의 검토

4. 시공이 설계도면 및 시방서의 내용에 적합하게 이루어지고 있는지에 대한 확인

5. 구조물 규격에 관한 검토

6. 사용자재의 적합성 검토

7. 건설업자나 주택건설등록업자가 수립한 품질관리계획 또는 품질시험계획의 검토
· 확인 · 지도 및 이행상태의 확인, 품질시험 및 검사 성과에 관한 검토 · 확인

8. 재해예방대책의 확인, 안전관리계획에 대한 검토 · 확인, 그 밖에 안전관리 및
환경관리의 지도

9. 설계 변경에 관한 사항의 검토

10. 공사 진척 부분에 대한 조사 및 검사

11. 완공도면의 검토 및 완공사실의 확인

12. 하도급에 대한 타당성 검토

13. 설계내용의 현장조건 부합성 및 실제 시공 가능성 등의 사전검토

14. 다음 각 목의 감독 권한대행 업무

가. 품질 · 안전 및 환경관리 실태의 확인

나. 설계변경에 관한 사항의 확인

다. 준공검사

라. 건설업자나 주택건설등록업자가 작성한 시공상세도면의 확인

마. 구조물 규격 및 사용자재의 적합성에 대한 확인

15. 그 밖에 공사의 질적 향상을 위하여 필요한 사항으로서 국토교통부령으로 정하는 사항

품 질 관 리

□ 품질관리체계(건설기술관리법 시행령 제79조)

- 품질관리계획 : 감독 권한대행 등 건설사업관리 대상인 건설공사로서 총공사비 (관급자재비를 포함하되, 토지 등의 취득·사용에 따른 보상비는 제외한 금액을 말한다)가 500억원 이상인 건설공사
- 품질시험계획 : 총공사비 5억원 이상 토목공사, 2억원 이상 전문공사

□ 품질관리수립

- 품질관리계획서 작성 : (국토해양부 고시 제2013- 358호(2013.06.25))

1. 건설공사의 정보
2. 현장 품질방침 및 품질목표 관리절차
3. 책임 및 권한
4. 문서관리
5. 기록관리
6. 자원관리
7. 설계관리
8. 건설공사 수행준비
9. 계약변경관리
10. 교육훈련관리
11. 의사소통관리
12. 기자재 구매관리
13. 지급자재 관리
14. 하도급 관리
15. 공사 관리
16. 중점 품질관리
17. 식별 및 추적 관리
18. 기자재 및 공사 목적물의 보존 관리
19. 검사장비, 측정장비 및 시험장비 관리
20. 검사 및 시험, 모니터링 관리
21. 부적합 공사의 관리
22. 데이터의 분석관리
23. 시정조치 및 예방조치 관리
24. 자체 품질점검 관리
25. 건설공사 운영성과의 검토 관리
26. 공사준공 및 인계 관리

○ 품질시험계획서 작성 : (시행규칙 제36조 별표11)

- 개 요 : 공사명, 시공자, 현장대리인
- 시험계획횟수 : 공종, 시험종목, 시험계획 물량 및 횟수, 시험빈도
- 시험 시설 : 장비, 규격, 단위, 수량, 시험실 평면도
- 시험인력배치 : 성명, 등급, 품질관리업무 수행기간, 기술자 자격 및 학력 · 경력 사항
- 품질관리비 사용내역서(시행규칙 제41조 별표14)

□ 절 차

- 건설업자 → 감독자 → 발주자
- 발주자는 보완할 사항이 있는 경우 건설업자에게 보완토록 함.

□ 품질시험실시

- 품질시험 면제
 - 품질검사 전문기관의 시험성적서 제출 재료, KS제품
 - 관계법령에 의거, 품질검사를 받았거나 품질인증을 받은 재료
- 품질시험 검사결과 활용

일련번호	일 시	시험구분	재 료	검사항목	시험성과	검 사 자	감독관확인

- 품질시험 실시결과 기재 : 품질시험검사대장
- 품질시험 및 검사는 공사현장에서 실시하고 구조물의 안전에 중요한 영향을 미치는 시험종목은 발주자 확인

공종	시험 · 검사종류	시 험 · 검 사 횟 수					비고
		계 획	실 시	합 격	불합격	재시험	

- 품질시험 총괄표 작성

※ 건설업자는 기성부분검사, 예비준공검사, 준공검사 신청시 발주자에게 제출하고
검사자는 이를 확인

- 시설물의 안전관리에 관한 특별법 규정에 의한 1· 2종 시설물공사의 발주자는
당해 공사 완공시,
 - 품질시험검사 총괄표는 “관리주체”에게 인계
 - 관리주체는 “품질시험검사 총괄표”를 시설물 존속기간동안 보존

건설공사 품질관리 지침

[시행 2014.5.23] [국토교통부고시 제2014-303호, 2014.5.23, 일부개정]

제1조(목적) 이 지침은 「건설기술진흥법」 시행령 제89조 및 제91조에 따른 품질관리계획 수립 및 품질시험의 기준과 동 법 시행규칙 제52조에 따른 품질관리의 적정성 확인 기준 및 요령을 정하고, 동 법 시행령 별표 5에 따른 품질검사를 대행하는 건설기술용역업자의 등록요건 및 동 법 시행규칙 제57조에 따른 품질검사 대행에 대한 평가기관 운영 등에 필요한 사항을 규정함을 목적으로 한다.

제2조(적용범위) ① 제2장 품질관리계획서의 수립기준, 제3장 품질시험기준 및 품질관리의 적정성 확인은 「건설기술진흥법」 시행령(이하 "영"이라 한다) 제89조에 따른 품질관리계획과 품질시험대상 공사에 적용한다.

② 제4장 품질검사용역업자의 등록 및 평가, 제5장 평가기관의 조직 및 운영은 영 제44조 제1항 제1호 또는 제3호에 따른 건설기술용역업의 등록과 「건설기술진흥법」(이하 "법"이라 한다) 제61조에 따른 품질검사의 대행에 대한 평가에 적용한다.

제3조(정의) 이 지침에서 사용하는 용어의 뜻은 다음과 같다.

1. "건설공사"란 「건설산업기본법」 제2조제4호에 따른 건설공사를 말한다.
2. "발주자"란 법 제2조제6호의 발주청과 건설공사의 허가·인가·승인 등을 한 행정기관의 장(이하 "인·허가기관"이라 한다), 자재에 대한 공급원 승인권한을 갖는 자 등 건설공사를 시공자에게 도급하는 자를 말한다.
3. "설계자"란 법 제26조제1항 및 영 제44조제1항 제2호 가목 또는 나목의 용역분야 건설기술용역업으로 등록하고 설계에 관한 용역업무를 수행한 자를 말한다.
4. "시공자"란 「건설산업기본법」 제2조제7호 또는 「주택법」 제9조에 따라 면허를 받거나 등록을 하고 건설업 또는 주택건설업을 영위하는 건설업자 또는 주택건설등록업자를 말한다.
5. "검사"란 측정, 시험 또는 계측 등을 활용한 관찰 및 판정에 따른 적합 여부 평가를 말한다.
6. "시험"이란 하나 또는 그 이상의 특성을 결정하는 것을 말한다.
7. "측정"이란 사물의 공간적인 크기 또는 양을 조사하거나 결정하는 것을 말한다.
8. "검증"이란 규정된 요구사항이 충족되었음을 객관적인 증거로 제시하여 확인하는 것을 말한다.
9. "모니터링"이란 관찰하고 감독하고 지속적으로 검토하는 행위로서, 특히 통제 또는 관리의 목적으로 주기적으로 조사하거나 측정, 시험하는 것을 말한다.

10. "건설공사 요구사항"이란 건설공사의 목적물을 적합하게 건설하기 위한 요구 또는 기대로서, 계약 요구사항, 품질관리계획 요구사항, 발주자 요구사항, 건설사업관리기술자 요구사항, 법적 및 규제 요구사항 등을 말한다.
11. "보완시공"이란 의도된 용도에 쓰일 수 있도록 부적합 공사에 대해 취하는 조치를 말한다.
12. "재시공"이란 시공된 공사가 품질확보상 미흡하거나 위험을 발생시킬 수 있다고 판단된 경우 요구사항에 적합하도록 취하는 조치를 말한다.
13. "현상사용"이란 부적합 자재 또는 부적합 공사의 목적물을 사용하거나 인도하는 것을 말한다.
14. "중점 품질관리"란 품질관리가 소홀해지기 쉽거나 하자 발생빈도가 높으며, 부적합 공사로 판명될 경우 시정이 어렵고 많은 노력과 경비가 소요되는 공종 또는 부위에 대한 품질관리 활동을 말한다.
15. "프로세스"란 건설공사 수행 과정에서 발생하는 다양한 종류의 업무 또는 작업의 시작과 종료에 맞물려 입력(input)을 출력(output)으로 변환시키는 상호 관련되거나 상호 작용하는 활동의 조합을 말한다.
16. "공사 관련자"란 발주자, 건설사업관리기술자, 설계자, 시공자, 하도급자 등 건설공사에 참여하는 모든 관련 조직을 말한다.
17. "공사 참여자"란 건설공사 현장에 직접 투입되어 시공하는 사람을 말하며, 관리자, 기능공을 포함한다.
18. "현장 품질방침"이란 해당 건설공사의 현장대리인에 의해 품질과 관련하여 공식적으로 표명된 시공자의 전반적인 의도 및 방향을 말한다.
19. "현장 품질목표"란 현장 품질방침에 근거하여 추구하거나 지향하는 품질을 말한다.
20. "품질관리규정"이란 케이에스 큐 아이에스오(KS Q ISO) 17025에 따라 시험업무처리 요령 및 인력·장비의 관리·운영에 필요한 방법 및 절차를 정한 문서를 말한다.
21. "평가기관"이란 품질검사를 대행하는 건설기술용역업자(이하 '품질검사용역업자'라 한다)가 법 제26조제1항에 따른 등록기준을 갖추었는지와 품질검사를 정확하게 하는지에 관하여 전문적이고 기술적인 조사·평가를 실시하는 기관을 말한다.
22. "평가"란 품질검사용역업자로 등록하고자 하는 자에 대하여 평가기관이 영 별표 5 (등록요건 및 업무범위)에 따라 관련 자료를 조사하고 적합 또는 부적합을 판정하는 것을 말한다.
23. "품질검사의 적정성 평가"란 품질검사용역업자로 등록한 자에 대하여 평가기관이 영 별표 5(등록요건 및 업무범위) 및 시험·검사 실시에 따른 관련 자료를 조사하고 적합 또는 부적합을 판정하는 것을 말한다.
24. "적정성 확인"이란 발주청 또는 인·허가기관의 장 등이 건설업자 또는 주택건설등록업자가 법 제55조에 따라 수립한 품질관리계획서 또는 품질시험계획서에 규정된 품질관리를 적절하게 수행하고 있는지 여부를 확인하는 것을 말한다.

제2장 품질관리계획의 수립기준

제1절 품질관리주체의 역할

제4조(발주자의 역할) ① 발주자는 공사계약문서에 품질관리계획서의 내용, 제출시기 및 수량 등에 대한 다음 각 호의 사항을 정하여야 한다.

1. 품질관리계획서 및 품질관리절차서, 지침서 등 품질관련 문서의 제출시기 및 수량
2. 품질관리계획서 등 품질관련 문서의 검토, 승인 시기
3. 하도급자의 품질관리계획 이행에 관한 시공자의 책임사항
4. 공사감독자 또는 건설사업관리기술자가 실시하는 품질관리계획 이행상태 확인의 시기 및 방법
5. 품질관리계획 이행의 부적합 사항의 처리 및 기록

② 발주자가 영 제90조제1항에 따른 품질관리계획을 승인할 경우에는 공사감독자 또는 건설사업관리기술자의 검토결과를 확인할 뿐 아니라 품질관리계획서 내용의 적정성을 자체적으로 검토하여 시정, 조건부 승인 또는 승인 조치하고 시공사, 공사감독자 및 건설사업관리기술자에게 통보하여야 한다.

③ 발주자 중 발주청이 아닌 자는 시공자가 건설사업관리기술자의 검토를 받아 제출한 품질관리계획을 해당 건설공사의 인·허가 행정기관의 장에게 제출하여야 한다.

④ 발주자는 별지 제1호 서식의 품질관리계획서 검토·승인서에 따라 품질관리계획서를 승인한다.

⑤ 발주자는 시공자가 품질관리계획서를 변경하는 경우, 변경된 품질관리계획서에 대하여 제1항부터 제4항까지의 조치를 하여야 한다.

⑥ 공동도급계약 방식으로 공사를 발주하는 경우 발주자는 공동수급체에 대한 품질관리계획 이행 요구사항을 공사계약문서에 명시하여야 한다.

⑦ 공동도급계약 방식의 공사인 경우 품질관리계획서 및 관련문서의 운영은 다음 각 호와 같이 할 수 있다.

1. 공동수급체가 통합조직을 구성하여 공사를 수행하는 경우 대표사가 통합품질관리계획을 수립, 이행할 수 있다. 이 경우 대표사는 수급인별로 품질관리계획서와 그 밖의 품질관련 문서의 준수를 위한 동의 서명을 받아야 한다. 다만, 자체 품질점검, 건설공사 운영성과의 검토 등은 수급인 각자가 별도로 수행할 필요가 없고 합동으로 실시하거나 어느 한 수급인이 통합조직에 대하여 수행할 수 있다.
2. 공동수급체가 각각의 조직별로 공사구간을 나누어 공사를 수행하는 경우는 각 수급인별로 품질관리계획을 독립적으로 수립, 이행하여야 한다.

제5조(공사감독자 또는 건설사업관리기술자의 역할) ① 공사감독자 또는 건설사업관리기술자는 시공자가 수립한 품질관리계획서의 적정여부를 별지 제1호 서식의 품질관리계획서 검토·승인서에 따라 검토·확인하여야 한다.

② 공사감독자 또는 건설사업관리기술자는 품질관리계획서와 절차서, 지침서 등 이에 수반된 문서를 검토·확인하고 그 결과를 시공자에게 통보하여야 한다.

③ 공사감독자 또는 건설사업관리기술자는 검토·확인결과에 따라 시공자에게 시정 및 시정 조치를 요구할 수 있으며, 조치를 요구받은 시공자는 이를 지체 없이 이행하여야 한다.

④ 공사감독자 또는 건설사업관리기술자는 발주자가 달리 지정하지 않는 한 품질관리계획이 승인되기 전까지는 시공자로 하여금 해당업무를 수행하게 하여서는 안된다.

⑤ 공사감독자 또는 건설사업관리기술자는 시공자가 품질관리계획서를 변경하는 경우 변경된 품질관리계획서에 대하여 제1항부터 제4항까지의 조치를 하여야 한다.

⑥ 공사감독자 또는 건설사업관리기술자는 「건설공사 감독자 업무지침(국토교통부 고시)」 제32조제4항 및 「건설사업관리 업무지침서(국토교통부 고시)」 제56조 및 제86조에 따라 시행하는 품질관리계획의 이행실태 확인을 체계적으로 수행하기 위해 다음 각 호의 사항을 포함한 이행상태 확인계획을 수립하고 이행하여야 한다.

1. 점검기준, 범위, 점검자 선정을 포함한 점검계획을 수립
2. 품질관리계획의 이행확인에 중점을 둔 점검표를 작성 및 점검 수행방법
3. 관련법령, 서류명 등 객관적인 증거의 기술을 포함한 품질관리계획의 이행여부 확인결과에 대한 기록 방법
4. 필요한 경우 시정 및 시정조치의 요구, 취해진 조치결과의 검증 방법

제6조(시공자의 역할) ① 시공자는 건설기술진흥법령 및 이 지침에서 정한 바에 따라 해당 건설공사의 여건을 종합적으로 고려한 품질관리계획을 수립하고 공사감독자 또는 건설사업관리기술자의 검토·확인을 받아 발주자의 승인을 받아야 한다.

② 시공자는 다음 각 호의 사항을 고려하여 품질관리계획서의 문서구성과 내용을 결정하여야 한다.

1. 건설공사의 규모 및 활동의 형태
2. 프로세스의 복잡성 및 그 상호작용
3. 조직 구성원의 학력, 교육훈련, 숙련도, 경험 등을 고려한 업무 수행능력

③ 시공자는 품질관리계획서를 변경하는 경우에도 공사감독자 또는 건설사업관리기술자의 검토·확인을 받아 발주자의 승인을 받아야 한다.

제2절 품질관리계획서 작성기준

제7조(품질관리계획서의 항목) ① 품질관리계획서는 다음 각 호의 절차에 대한 사항을 포함하여야 한다.

1. 건설공사의 정보
2. 현장 품질방침 및 품질목표 관리절차
3. 책임 및 권한
4. 문서관리
5. 기록관리
6. 자원관리
7. 설계관리
8. 건설공사 수행준비
9. 계약변경관리
10. 교육훈련관리
11. 의사소통관리
12. 기자재 구매관리
13. 지급자재 관리
14. 하도급 관리
15. 공사 관리
16. 중점 품질관리
17. 식별 및 추적 관리
18. 기자재 및 공사 목적물의 보존 관리
19. 검사장비, 측정장비 및 시험장비 관리
20. 검사 및 시험, 모니터링 관리
21. 부적합 공사의 관리
22. 데이터의 분석관리
23. 시정조치 및 예방조치 관리
24. 자체 품질점검 관리
25. 건설공사 운영성과의 검토 관리
26. 공사준공 및 인계 관리

② 제1항 각 호의 사항은 제8조부터 제33조까지에 따라 작성되어야 한다.

③ 해당 건설공사의 현장 특성 때문에 이 작성기준의 일부를 적용할 수 없는 경우에는 상세한 사유가 명시되어야 한다.

제8조(건설공사의 정보) 품질관리계획서는 건설공사 정보와 관련하여 다음 각 호의 사항을 포함하여야 한다.

1. 공사명, 공사금액, 공사기간, 공사위치, 관련주체, 공종 현황, 계약 특이사항 등 계약 일반현황에 관한 요약 정보
2. 건설공사에 적용되는 프로세스 간의 상호작용에 관한 관계도(프로세스 맵 등)

제9조(현장 품질방침 및 품질목표관리) ① 시공자는 건설공사의 목적과 발주자의 기대 및 요구에 적절한 현장 품질방침 및 품질목표를 정하고 문서화하여야 한다.

② 현장 품질방침 및 품질목표관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 현장조직 구성원의 현장 품질방침과 품질목표의 이해
2. 품질목표 추진계획의 수립
가. 품질목표 달성을 위한 실행담당자의 지정
나. 품질목표 달성을 위한 수단, 방법 및 일정계획 수립 등
3. 품질목표 달성도의 주기적 확인
4. 그 밖에 필요한 사항

제10조(책임 및 권한) ① 시공자는 품질관리계획을 수립, 실행 및 유지할 수 있는 현장조직을 구성하여야 한다.

② 품질관리계획서에는 다음 각 호의 사항을 포함하여 단위조직 및 공사 수행 구성원의 책임과 권한이 포함되어야 한다.

1. 품질관리, 공사, 공무, 관리 등 개별 단위조직에 대한 활동의 계획, 실행 및 유지, 모니터링
2. 건설공사에 영향을 미치는 발주자, 공사감독자 또는 건설사업관리기술자, 하도급자 등 모든 조직과의 의사소통, 그리고 공사 관련자간 공유영역에서 일어나는 문제의 해결
3. 내부 및 외부 점검(감사, 품질관리 적정성 확인 등)결과
4. 시정조치의 관리
5. 그 밖에 필요한 사항

제11조(문서관리) ① 시공자는 건설공사 요구사항을 충족시키기 위하여 다음 각 호의 문서를 관리하여야 한다.

1. 품질관리계획서, 시공계획서, 작업절차서 등 내부생성 문서
2. 계약문서, 설계도서, 법규, 한국산업규격, 기술시방 등 외부출처 문서

② 문서를 관리하기 위한 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 문서의 작성, 검토, 승인, 등록, 배포, 개정 및 폐기방법

2. 문서의 유효본 검색 및 활용 가능성
3. 필요한 경우 인터넷 등의 매체를 통한 전자문서 관리
4. 보유하고 있는 구문서의 식별
5. 그 밖에 필요한 사항

제12조(기록관리) ① 시공자는 품질관리계획서 및 공사 목적물이 건설공사 요구사항에 적합하다는 증거를 제공하기 위하여 기록을 작성하고 유지하여야 한다.

② 기록관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 법적 및 규제 요구사항을 충족하는 기록의 보유기간 설정
2. 기록의 식별, 보관, 보호, 처분, 기밀유지에 필요한 관리 방법
3. 기록의 열람 및 검색 방법
4. 해당되는 경우 인터넷 등의 매체를 통한 전자기록 관리
5. 공사 관련자에게 제공하여야 할 기록의 종류, 시기 및 방법
6. 그 밖에 필요한 사항

제13조(자원관리) ① 시공자는 품질관리계획서 및 건설공사 요구사항을 충족시키기 위하여 필요한 자원을 확보하여야 한다.

② 자원관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 인적자원의 관리

- 가. 해당 업무수행에 요구되는 자격기준(학력, 교육훈련, 숙련도, 경험)의 결정 및 관리에 관한 사항
- 나. 자격이 부여된 적격한 인원의 배치에 관한 사항
- 다. 그 밖에 필요한 사항

2. 물적자원의 관리

- 가. 건설공사의 성공적인 수행을 위한 기반구조와 작업환경의 확보 및 유지관리에 관한 사항
- 나. 필요한 성능의 지속적인 유지관리 사항
- 다. 그 밖에 필요한 사항

제14조(설계관리) ① 시공자는 설계시공일괄입찰 등의 건설공사에 대해 설계책임이 있는 경우에 한정하여 설계를 관리하여야 한다.

② 설계관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 설계계획의 수립 및 관리
2. 설계입력기준의 결정 및 문서화
3. 설계출력물의 산출

4. 설계검토의 수행
5. 설계검증의 수행
6. 설계타당성확인의 수행
7. 그 밖에 필요한 사항

제15조(건설공사 수행 준비) ① 시공자는 계약문서, 설계도서, 관련된 법규정 및 규격 등에 따른 건설공사 요구사항을 검토하고 건설공사 수행을 준비하여야 한다.

② 건설공사 수행 준비를 위한 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 건설공사 요구사항의 검토

- 가. 검토시기, 방법 및 책임자 지정
- 나. 상충되거나 모호한 요구사항, 현장 실정과 부합되지 않는 요구사항의 해결방법
- 다. 그 밖에 필요한 사항

2. 사전 준비

- 가. 건설공사와 관련된 인허가계획 및 이행
- 나. 건설공사와 관련된 표지판 설치계획 및 이행
- 다. 측량기준점 보호 및 확인측량(필요한 경우에만 해당한다)
- 라. 가설시설물 설치계획 및 이행
- 마. 현지여건 조사
- 바. 그 밖에 필요한 사항

제16조(계약변경관리) ① 시공자는 설계변경을 포함한 계약변경 사항을 관리하여야 한다.

② 계약변경관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 계약변경의 요청 및 처리방법
2. 관련 문서의 수정과 관련 인원의 변경 요구사항 인식 방법
3. 그 밖에 필요한 사항

제17조(교육훈련관리) ① 시공자는 건설공사를 수행하는 공사 참여자에 대하여 다음 각 호의 사항을 포함한 교육훈련을 제공하여야 한다.

1. 건설공사 수행과 관련된 법령 및 품질관리계획의 요구사항 교육
2. 작업방법 및 절차, 검사 및 시험방법, 측량기법, 적용되는 신기술 또는 신공법 교육
3. 품질관리, 안전관리 및 환경관리 교육
4. 건설시공 의식고취
5. 그 밖에 필요한 사항

② 교육훈련관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 교육훈련의 필요성 파악
2. 자체교육, 위탁교육 등 교육훈련계획의 수립
3. 교육훈련의 실시(교육훈련계획에 반영되지 않은 비정기 교육훈련을 포함한다)
4. 교육훈련결과의 보고
5. 교육훈련의 효과성 평가
6. 그 밖에 필요한 사항

제18조(의사소통관리) ① 시공자는 품질관리계획의 이행과 건설공사 운영과 관련하여 다음 각 호의 사항을 위한 내부 및 외부에서의 효과적인 의사소통방안을 결정하여 실행하여야 한다.

1. 건설공사와 관련된 요구사항 및 정보의 교환
2. 공사 관계자간의 조직적 및 기술적 연계성
3. 부적합 사항, 부적합 공사 등 당면한 문제의 해결
4. 민원, 발주자, 공사감독자 또는 건설사업관리기술자를 포함한 건설공사 관계자의 불평 해결, 이에 대한 후속활동
5. 비상시 대비 및 대응
6. 공사관련자 회의체 구성
7. 그 밖에 필요한 사항

② 의사소통관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 내부 및 외부 관계자로부터의 의견 접수 방법
2. 의견의 검토방법 및 관련 조직에 전달하는 방법
3. 결과의 문서화 및 회신 방법
4. 그 밖에 필요한 사항

제19조(기자재 구매관리) ① 시공자는 품질 요구사항을 충족하는 주요 기자재가 건설공사 진행에 따라 적기에 투입되도록 관리하여야 한다.

② 기자재 구매관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 기자재 수급계획 수립
2. 구매할 기자재명, 규격, 납기, 검사기준 및 관련 구매정보를 포함한 발주서 작성 방법
3. 발주 방법
4. 구매한 기자재의 검사 및 시험, 또는 검증, 유지관리 방법
5. 부적합 기자재의 처리 방법
6. 공장검사가 필요한 제작품의 경우, 검증계획 및 출하방법을 발주서에 명시

7. 그 밖에 필요한 사항

제20조(지급자재의 관리) ① 시공자는 건설공사에 투입되는 지급자재가 있는 경우 지급자재가 건설공사 진행에 따라 적기에 투입되도록 관리하여야 한다.

② 지급자재관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 지급자재의 파악 및 수급계획
2. 지급자재의 검사 및 시험 방법과 검증결과 부적합한 경우 처리하기 위한 방법
3. 보관시 지급자재가 손상, 분실되거나 사용하기에 부적절한 것으로 판명된 경우, 보고를 포함한 지급자재의 처리 방법
4. 지급자재의 입체 또는 대체 사용이 필요한 경우, 그 처리방법
5. 잉여지급자재의 처리방법
6. 그 밖에 필요한 사항

제21조(하도급 관리) ① 시공자는 공사 목적물의 건설공사 요구사항에 대한 적합성에 영향을 미치는 공종을 하도급 처리할 경우, 하도급 공종의 품질을 보장하기 위한 관리를 하여야 한다.

② 하도급 공종을 관리하기 위한 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 하도급 계획 수립
2. 하도급 계약 요구사항을 충족시킬 능력을 근거로 한 하도급업체의 평가 및 선정
3. 하도급 계약과 관련된 요구사항의 결정(요구되는 절차, 사용되는 기자재와 장비에 관련된 보고 및 승인에 대한 사항, 인력의 자격 인정에 대한 사항 및 그 밖의 필요한 사항)
4. 하도급 계약체결 방법
5. 하도급자에게 제공하는 교육훈련, 품질관련 절차서, 기자재, 정보 등 하도급자에 대한 지원업무 범위
6. 하도급된 공종에 대한 검사 및 시험, 검증과 모니터링 방법
7. 필요한 기록의 종류, 기록의 제출 시기 및 방법
8. 그 밖에 필요한 사항

제22조(공사 관리) ① 시공자는 공사 목적물이 건설공사 요구사항을 충족하도록 건설공사 전반에 대해 관리하여야 한다.

② 건설공사관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 시공관리(시공계획을 포함한다)
2. 필요한 경우 작업지침의 수립
3. 공정관리
4. 공사진도관리(필요한 경우 부진공정 만회대책 및 수정공정계획을 포함한다)
5. 안전관리 및 환경관리

6. 시공상세도, 준공도의 관리

7. 그 밖에 필요한 사항

제23조(중점 품질관리) ① 시공자는 품질관리가 소홀해지기 쉽거나 하자 발생빈도가 높으며, 부적합 공사로 판명될 경우 시정이 어렵고 많은 노력과 경비가 소요되는 공종 또는 부위에 대하여 중점 품질관리를 하여야 한다.

② 중점 품질관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 중점 품질관리 대상의 결정
2. 작업에 이용되는 장비에 대한 기준 및 승인
3. 작업자에 대한 자격기준 및 자격인정
4. 특정방법, 절차의 사용 및 모니터링
5. 그 밖에 필요한 사항

제24조(식별 및 추적관리) ① 시공자는 건설공사 수행의 모든 단계에서 기자재와 공사 목적물에 대한 식별 및 추적이 가능하도록 관리하여야 한다.

② 식별 및 추적관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 식별 대상의 결정 및 식별방법
2. 추적 요구사항을 고려한 추적 대상의 파악, 추적의 범위, 정도 및 방법
3. 기자재와 공사 목적물에 대한 검사 및 시험 상태의 식별방법
4. 그 밖에 필요한 사항

제25조(기자재 및 공사 목적물의 보존관리) ① 시공자는 건설공사를 수행할 때부터 공사 목적물을 인계할 때까지 기자재 및 공사 목적물이 분실, 손상 또는 열화되지 않도록 보존관리하여야 한다.

② 기자재 및 공사 목적물 보존관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 기자재의 운반 및 투입에 있어 필요한 특별한 취급방법
2. 기자재의 고유한 특성의 유지를 위한 보관장소 및 보관방법, 반입과 반출방법
3. 공사 목적물의 인계전까지 품질보호를 위한 방안
4. 화재 및 보안관리 사항
5. 그 밖에 필요한 사항

제26조(검사장비, 측정장비 및 시험장비의 관리) ① 시공자는 공사 목적물이 건설공사 요구사항에 적합하다는 것을 실증하기 위해 필요한 검사장비, 측정장비 및 시험장비를 관리하여야 한다.

② 검사장비, 측정장비 및 시험장비의 관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 필요한 검사 및 시험, 모니터링에 사용될 장비의 결정 및 확보에 관한 사항

2. 규정된 주기에 따른 검교정 또는 사용전 검교정 실시, 교정성적서의 검토와 사용여부의 판단, 검교정 상태의 식별 표시 방법
3. 고유한 식별, 취급, 유지보전 및 보관방법
4. 성능저하를 발견하기 위한 적절한 점검주기, 점검기준 및 점검방법
5. 장비가 장비의 관리기준에서 벗어난 것으로 판명된 경우 이전의 검사 및 시험과 모니터링 결과에 대한 유효성 평가 및 필요한 경우 적절한 조치방법
6. 그 밖에 필요한 사항

제27조(검사, 시험 및 모니터링 관리) ① 시공자는 공사 목적물이 건설공사 요구사항을 충족하고 있다는 것을 검증하기 위하여 투입되는 자재, 시공공정 및 공사 목적물과 관련된 특성을 검사, 시험 및 모니터링하여야 한다.

② 검사, 시험 및 모니터링 관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 품질시험계획의 수립
2. 적절한 공정단계에서 검사 및 시험 계획의 수립
3. 각 단계에서의 검사 및 시험 항목, 합격판정기준, 빈도, 사용되는 장비 및 기법, 책임자 역할
4. 검증시기, 장소 및 방법
5. 발주자 또는 건설사업관리기술자의 입회시기, 방법 등(필요한 경우에만 해당한다)
6. 검사 및 시험, 모니터링의 실시 및 결과 보고 방법
7. 그 밖에 필요한 사항

제28조(부적합 공사의 관리) ① 시공자는 의도하지 않은 자재의 사용이나 의도하지 않은 후속공정의 진행 및 공사 목적물의 인계를 방지하기 위하여 품질기준에 적합하지 않은 부적합 공사를 관리하여야 한다.

② 부적합 공사의 관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 부적합 공사의 표시
2. 부적합 공사의 상태에 대한 문서화
3. 현상사용, 보완시공 또는 재시공 등 부적합 공사에 대한 조치 방법
4. 현상사용시 발주자, 공사감독자 또는 건설사업관리기술자 등 관련된 권한을 가진 자의 승인 방법
5. 보완시공 및 재시공시 품질 요구사항에 따른 재검사의 실시 방법
6. 그 밖에 필요한 사항

제29조(데이터의 분석관리) ① 시공자는 품질관리계획의 적절성 및 효과성을 실증하고 품질관리계획을 지속적으로 개선하기 위하여 필요한 데이터를 선정하여 분석하고 활용하여야 한다.

② 데이터의 분석관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 건설공사 수행과 관련된 발주자와 건설사업관리기술자의 만족도 조사
2. 주요자재의 품질경향
3. 부적합 공사의 발생 빈도 및 특성
4. 자체점검 및 품질관리 적정성 확인 등 외부감사 결과 활용법
5. 그 밖에 필요한 사항

제30조(시정조치 및 예방조치관리) ① 시공자는 건설공사 요구사항에 대한 실제 또는 잠재적인 부적합을 발견한 경우, 발생 또는 재발방지를 목적으로 부적합 사항의 원인을 제거하기 위한 조치를 취하여야 한다.

② 시정조치 및 예방조치관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 부적합 공사, 발주자와 건설사업관리기술자의 불만 등 부적합 사항 검토
2. 실제 또는 잠재적인 부적합의 원인 결정
3. 부적합의 발생 또는 재발을 방지하기 위한 조치의 필요성 평가 방법
4. 필요한 조치의 결정 및 실행
5. 취해진 조치의 검토
6. 그 밖에 필요한 사항

제31조(자체 품질점검관리) ① 시공자는 품질관리계획의 적합성, 이행성, 효과성을 결정하기 위하여 년 1회 이상 건설공사 수행에 대한 자체 품질점검을 수행하여야 한다.

② 자체 품질점검 관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 점검기준, 범위, 주기, 점검자 선정을 포함한 점검 계획의 수립
2. 점검 수행방법 및 점검결과 보고
3. 필요한 경우 부적합 사항의 시정조치 수행
4. 취해진 후속조치의 검증 및 검증결과의 보고
5. 그 밖에 필요한 사항

제32조(건설공사 운영성과의 검토관리) ① 시공자는 품질관리계획의 적절성, 충족성 및 효과성을 실증하고 건설공사 운영과 관련된 개선사항의 결정과 조치를 위하여 년 1회 이상 건설공사 운영성과를 검토하여야 한다.

② 건설공사 운영성과의 검토 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 현장 품질방침 및 품질목표의 관리상태
2. 내부 및 감사, 품질관리 적정성 확인 등 외부 점검 결과
3. 부적합 공사의 발생 빈도 및 특성
4. 민원 및 발주자 불만 사항

5. 시정조치 및 예방조치 상태
6. 건설공사 수행에 영향을 줄 수 있는 변경사항
7. 문제점, 애로사항의 개선을 위한 제안
8. 그 밖에 필요한 사항

제33조(공사준공 및 인계관리) ① 시공자는 품질관리계획에 따라 공사 목적물이 완성되고 모든 검증활동이 만족스럽게 완료된 경우, 준공 및 검사를 위해 필요한 서류를 파악, 확보하여 준공검사를 신청하여야 하며, 공사준공시 완성된 시설물과 공사관련 문서 및 기록의 인계를 위한 준비를 하여야 한다.

② 공사준공 및 인계관리 절차에는 다음 각 호의 사항이 포함되어야 한다.

1. 공사준공의 관리

- 가. 필요시 시운전을 위한 계획 및 시운전 절차 수립
- 나. 준공검사의 신청
- 다. 부적합공사에 대한 처리(해당하는 경우에 한한다)
- 라. 준공도면의 검토 및 제출
- 마. 준공표지의 설치
- 바. 그 밖에 필요한 사항

2. 시설물 및 공사관련 문서 및 기록의 인계 관리

- 가. 시설물 인계 계획의 수립
- 나. 본사로 이관될 현장문서 및 기록의 파악 및 인계
- 다. 건설사업관리기술자 또는 발주자에게 인계할 현장문서 및 기록의 파악 및 인계
- 라. 그 밖에 필요한 사항

제3장 품질시험기준 및 품질관리의 적정성 확인

제34조(품질시험기준) ① 건설공사의 종류별, 공종별 시험종목·방법 및 빈도 등 건설공사 품질시험기준은 별표 1과 같다.

② 별표 1의 건설공사 품질시험기준에 명시되지 아니한 공종이나 자재에 대해서는 지방서 등 설계도서에 제시된 시험종목·방법 및 빈도에 따른다.

③ 발주자가 공사의 종류·규모 및 중요성, 현지실정 등을 감안하여 특히 필요하다고 인정하면 별표 1의 건설공사 품질시험기준의 시험빈도를 조정할 수 있다.

제35조(품질시험기준의 반영 등) ① 발주자는 「산업표준화법」에 따른 한국산업표준, 법 제 44조제1항 각 호에 따른 설계 및 시공기준과 별표 1의 건설공사 품질시험기준을 검토하여 설계도서에 반영하여야 한다.

② 발주자는 「산업표준화법」에 따른 한국산업표준, 법 제44조제1항 각 호에 따른 설계 및 시공기준과 별표 1의 건설공사 품질시험기준이 각기 다른 경우 공사의 종류, 구조물의 특성 등을 감안하여 적합한 기준을 선정하여 설계도서에 반영하여야 한다.

③ 신공법이나 신기술의 도입 등으로 국내 시험방법이 없는 경우 및 품질검사용역업자의 시험장비 기준상 시험이 곤란한 경우 등은 발주자가 설계자와 협의하여 품질을 확인할 수 있는 방법을 지방서에 명기하여야 하며, 지방서에 따라 품질을 확인하는 경우 법 제55조제2항에 따라 시험한 것으로 본다.

제35조의2(품질관리의 적정성 확인기준) ① 규칙 제52조에 따른 적정성확인 기준 및 요령은 별표 5와 같다.

② 발주자는 제8조에서 제33조에 따른 품질관리계획서 작성기준에 따라 시공자가 품질관리를 적절하게 하는지를 확인하기 위한 계획을 수립하고 이행하여야 한다.

③ 발주자가 제2항의 적정성 확인계획을 수립하는 경우에는 품질관리의 적정성 확인을 체계적으로 수행하기 위해 다음 각 호의 사항을 고려하여야 한다.

1. 품질관리계획과 관련된 교육 이수 등 전문지식을 보유한 적정성 확인자의 선정
2. 제8조에서 제33조에 따라 시공자가 수립한 품질관리계획서의 내용 검토
3. 이미 발생된 지적 및 조치사항의 확인을 위한 기존 점검자료의 검토
4. 필요한 경우, 별지 제7호 서식에 따른 품질관리 적정성 확인점검 내용의 추가, 수정 또는 삭제

제4장 품질검사용역업자의 등록 및 평가

제1절 품질관리규정 수립 및 시험장비의 보유기준

제36조(품질관리규정의 수립) ① 품질검사용역업자는 영 제44조제1항제1호 및 제3호에 따른 요건을 만족하기 위하여 별표 2에 따라 품질관리규정을 수립하여야 한다.

② 품질검사용역업자는 케이에스 큐 아이에스오(KS Q ISO) 17025의 요구사항에 따라 품질관리규정을 작성할 수 있으며, 이 경우 제1항에 따른 품질관리규정을 작성한 것으로 본다.

제37조(품질관리규정의 관리) 품질검사용역업자는 제36조에 따라 작성한 품질관리규정이 계속 실행되고 개선할 사항이 있는 지를 확인하기 위하여 매년 자체점검 등 품질관리를 하여야 한다.

제38조(기록유지) 품질검사용역업자는 제36조에 따라 수립한 품질관리규정을 실행한 증거를 기록하여 유지하여야 한다.

제38조의2(시험장비 보유기준) ① 품질검사용역업자는 세부분야별로 시험 및 검사를 실시하는 데에 필요한 필수 시험장비를 별표6의 기준에 따라 보유하여야 한다.

② 품질검사용역업자는 세부분야별로 별표6의 선택 시험장비를 보유한 경우에 한정하여 해당 시험을 수행하고 품질시험·검사성적서를 발급할 수 있다.

제2절 품질검사용역업의 등록에 관한 평가

제39조(평가의 의뢰) 등록 등 업무수탁기관의 장(영 제117조제3항에 따라 건설기술용역업자의 등록·변경등록, 휴업·폐업의 신고, 영업양도·합병의 신고에 관한 업무를 위탁받은 기관의 장을 말한다. 이하 같다)은 다음 각 호의 경우에 평가기관의 장에게 품질검사용역업자에 대한 평가를 의뢰하여야 한다.

1. 규칙 제21조제1항에 따라 품질검사를 대행하는 건설기술용역업으로 등록신청을 받아 영 별표5의 등록요건을 갖추었는지 검토하는 경우
2. 규칙 제23조제2항에 따라 품질검사용역업자가 등록사항의 변경을 신고한 경우
3. 그 밖에 등록 등 업무수탁기관의 장이 품질검사용역업자에 대한 평가의뢰가 필요하다고 인정하는 경우

제40조(평가서류의 검토) ① 등록 등 업무수탁기관의 장은 제39조에 따라 평가기관의 장에게 평가를 의뢰하고자 하는 경우 제출된 서류를 검토하고, 검토결과 미비한 것으로 판단되면 품질검사용역업으로 등록하고자 하는 자 또는 품질검사용역업자(이하 "평가대상자"라 한다)에게 서류의 보완을 요구할 수 있다. 이 경우 평가대상자는 30일 이내에 보완을 완료하여야 한다.

② 등록 등 업무수탁기관의 장은 제1항에 따라 서류를 검토하여 적합한 경우 평가기관의 장에게 평가를 의뢰하여야 한다.

③ 등록 등 업무수탁기관의 장은 제2항에 따라 서류를 검토한 결과, 등록취소된 날로부터 1년이 경과되지 않은 경우에는 신청서를 반려하여야 한다.

④ 제2항에 따라 평가를 의뢰 받은 평가기관의 장은, 제출서류를 7일 이내에 검토하여야 하며 다음 각 호의 경우 등록 등 업무수탁기관의 장에게 제출서류 등의 보완을 요청할 수 있다.

1. 규칙 제21조에 따른 등록신청서 및 첨부서류의 일부 등이 제출되지 않은 경우
2. 규칙 제21조에 따른 등록신청서 및 첨부서류의 내용이 미비하거나 사실과 다른 문서를 제출한 경우
3. 그 밖에 평가기관의 장이 보완이 필요하다고 판단하는 경우

제41조(평가반 구성 및 평가계획 수립 등) ① 평가기관의 장은 제40조에 따라 평가서류의 검토가 완료되면 별표 4의 소요인원 및 평가일수에 적합하게 평가반을 구성하고 그 중 1명을 반장으로 지명한다.

② 평가기관의 장은 평가반장으로 하여금 별지 제2호 서식의 평가계획서를 작성하고 등록 등 업무수탁기관의 장 및 평가대상자에게 평가계획을 통보토록 하여야 한다.

③ 제2항에 따라 평가계획을 통보받은 등록 등 업무수탁기관의 장은 소속 담당자로 하여금 평가에 참관하게 할 수 있다.

제42조(평가의 수행) ① 평가반장은 평가업무를 수행하기 전 시작회의를 개최하고 평가대상자에게 평가목적, 평가일정, 평가기준 및 방법, 평가내용, 청렴서약 및 이해관계확인 등을 설명하여야 한다.

② 영 제44조제1항에 따른 등록기준의 적합성을 평가하는 전문가(이하 "평가사"라 한다) 및 평가대상자는 별지 제3호 서식의 청렴서약 및 이해관계확인서에 쌍방간 서약 및 확인 서명 후 심사를 시작하여야 한다.

③ 평가사는 제41조제2항에 따른 평가계획서의 일정에 따라 다음 각 호의 사항에 대해 평가를 실시하여야 한다.

1. 품질책임자, 책임기술자, 시험·검사자 등 기술인력의 적합성 및 활용성
2. 시설 및 장비의 적합성 및 활용성
3. 품질관리규정의 적합성 및 이행성
4. 신청분야의 수행능력

④ 평가사는 평가수행 중 관계법령 및 평가기준 등에 부적합한 사항을 발견하면 그 사항을 기록하고 유지하여야 한다.

⑤ 평가반장은 평가가 종결되면 종료회의를 개최하여 평가대상자에게 평가결과에 대한 강평을 실시하고 평가결과 처리방법, 평가결과에 대한 이의제기 방법 및 절차 등을 알려 주어야 한다.

제43조(평가보고서 작성) ① 평가반장은 평가 후 7일 이내에 별지 제4호 서식에 따른 평가보고서와 별지 제5호 서식에 따른 부적합보고서(평가결과가 부적합으로 판정되어 시정조치 사항이 있는 경우에만 해당한다)를 작성하여 평가기관의 장에게 제출하여야 한다.

② 평가기관의 장은 평가결과가 부적합한 경우 부적합한 내용을 평가대상자에게 통보하고 평가대상자에게 1개월의 조치기간을 정하여 시정조치를 요구하여야 한다.

③ 평가기관의 장은 평가대상자가 시정조치를 완료하고 별지 제2호 서식과 별지 제5호 서식에 따라 재평가를 요청하면 14일 이내에 재평가를 실시하여야 한다.

④ 제2항에 따라 시정조치 요구를 받은 평가대상자는 1개월 이내에 시정조치의 이행이 곤란하면 그 이행기간의 연기를 평가기관의 장에게 신청할 수 있으며, 평가기관의 장은 한 차례에 한정하여 1개월 이내의 범위에서 그 이행기간을 연장할 수 있다.

⑤ 평가기관의 장은 제3항에 따라 재평가를 실시하면, 부적합사항의 조치결과를 확인하고 별지 제5호 서식에 확인 내용을 기재하며, 별지 제6호 서식에 따라 확인보고서를 작성하여야 한다.

제44조(평가결과 통보 및 처리) ① 평가기관의 장은 평가가 완료되면 즉시 제43조제1항에 따른 평가보고서와 제43조제5항에 따른 확인보고서(해당하는 경우에만 해당한다)를 등록 등 업무수탁기관의 장에게 통보하여야 한다.

② 등록 등 업무수탁기관의 장은 제1항에 따라 통보된 평가보고서 및 확인보고서를 검토하여 평가대상자가 등록기준에 적합한지 확인하고 등록, 시정조치 등 필요한 조치를 취하여야 한다.

제3절 품질검사의 적정성 평가

제45조(자체품질관리) 품질검사용역업자는 제42조제3항 각 호의 평가기준을 철저히 이행하고 그 기록을 유지하여야 하며, 평가기관의 장은 평가를 위하여 필요한 경우 해당 자료의 제출 또는 열람을 요청할 수 있다.

제46조(계획의 수립) ① 지방국토관리청장은 영제97조제2항에 따라 품질검사용역업자로부터 제출받은 서류에 대한 적정성을 검토하고 평가기관의 장과 협의하여 품질검사의 적정성 평가계획을 수립하여 매년 2월 15일까지 홈페이지에 공고하여야 한다.

② 품질검사용역업자는 공고된 품질검사의 적정성 평가계획에 따라 평가기관으로부터 평가를 받아야 한다. 다만, 품질검사용역업자가 연기를 요청한 경우 한차례에 한정하여 2개월까지 연장할 수 있다.

③ 품질검사의 적정성 평가에 관한 세부절차는 제41조부터 제44조까지를 준용한다. 다만, 평가에 대한 관리주체는 등록 등 업무수탁기관의 장에서 지방국토관리청장이 된다.

제5장 평가기관의 조직 및 운영

제47조(조직 및 업무 등) ① 평가기관은 한국건설기술연구원으로 한다.

② 평가기관의 장은 평가의 독립성을 확보하고 평가제도를 효율적으로 운영하기 위한 조직과 인력을 갖추어야 한다.

③ 평가기관의 장은 다음 각 호의 업무를 수행한다.

1. 평가시스템 구축 및 운영에 관한 사항
2. 자문위원회 구성 및 운영에 관한 사항
3. 품질검사용역업자의 등록에 대한 조사 및 평가에 관한 사항
4. 품질검사용역업자의 품질시험에 대한 적정성에 관한 사항
5. 품질검사용역업자의 시험기술인력 관리에 관한 사항
6. 그 밖에 평가기관의 업무수행에 필요한 사항

제48조(자문위원회 구성 및 운영 등) ① 평가기관의 장은 품질검사용역업자의 평가를 위하여 필요하면 영 제44조제1항제3호에 따른 전문분야에 따라 5인 이상 15인 이내의 전문가로 구성된 자문위원회를 구성하여 운영할 수 있다. 이 경우 자문위원회의 위원장은 평가

기관의 장이 지정한다.

② 자문위원회는 다음 각 호의 사항에 대하여 자문한다.

1. 품질검사용역업자에 대한 조사결과 해석에 관한 사항
2. 이의 또는 불만처리의 최종해석 및 분쟁조정 사항
3. 그 밖에 평가기관의 장이 필요하다고 인정하는 사항

③ 평가기관의 장은 제2항의 자문결과에 따라 필요한 조치를 취하여야 한다.

④ 평가기관의 장은 자문위원에게 예산의 범위에서 소정의 수당을 지급할 수 있다.

제49조(평가인력의 관리) ① 평가기관의 장은 평가업무의 원활한 수행을 위하여 5인 이상의 평가사를 소속 직원으로 확보하여야 한다.

② 평가사의 자격기준은 별표 3에 따른다.

③ 평가기관의 장은 품질검사용역업자에 대한 기술적·전문적 평가를 위해 별표 3의 자격기준을 충족하는 외부인력을 평가사로 활용할 수 있다.

④ 평가기관의 장은 평가사를 등록 관리하여야 하며 인적정보를 최신상태로 유지하여야 한다.

제50조(교육훈련) 평가기관의 장은 품질검사용역업자의 기술력 향상을 위해 품질책임자, 책임기술자, 시험·검사자에게 교육 프로그램을 제공할 수 있다.

제51조(세부운영지침) ① 평가기관의 장은 품질검사용역업자 평가업무와 관련된 업무수행을 위하여 필요한 경우 세부운영지침을 작성·운영할 수 있다.

② 제1항에 따른 세부운영지침은 국토교통부장관의 승인을 받은 후 공고하여야 한다.

제52조(재검토기한) 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실 여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야 하는 기한은 2017년 5월 23일까지로 한다.

부칙 < 2013. 6. 25 >

제1조(시행일) 이 지침은 고시한 날부터 시행한다.

부칙 < 2014. 0. 00 >

제1조(시행일) 이 지침은 2014.5.23일부터 시행한다.

공공측량성과검사

☐ 목 적

공공측량의 측량기준을 통일하여 정확성을 확보하고 예산절감을 위한 중복측량 방지, 측량성과의 이용 및 활용 등을 도모하기 위함.

☐ 대상기관

국가·지자체·정부투자기관·기타 공공의 이해관계가 있는 측량으로서 측량법령에 의거 국토해양부장관이 공공측량으로 지정한 기관.

☐ 작업기준

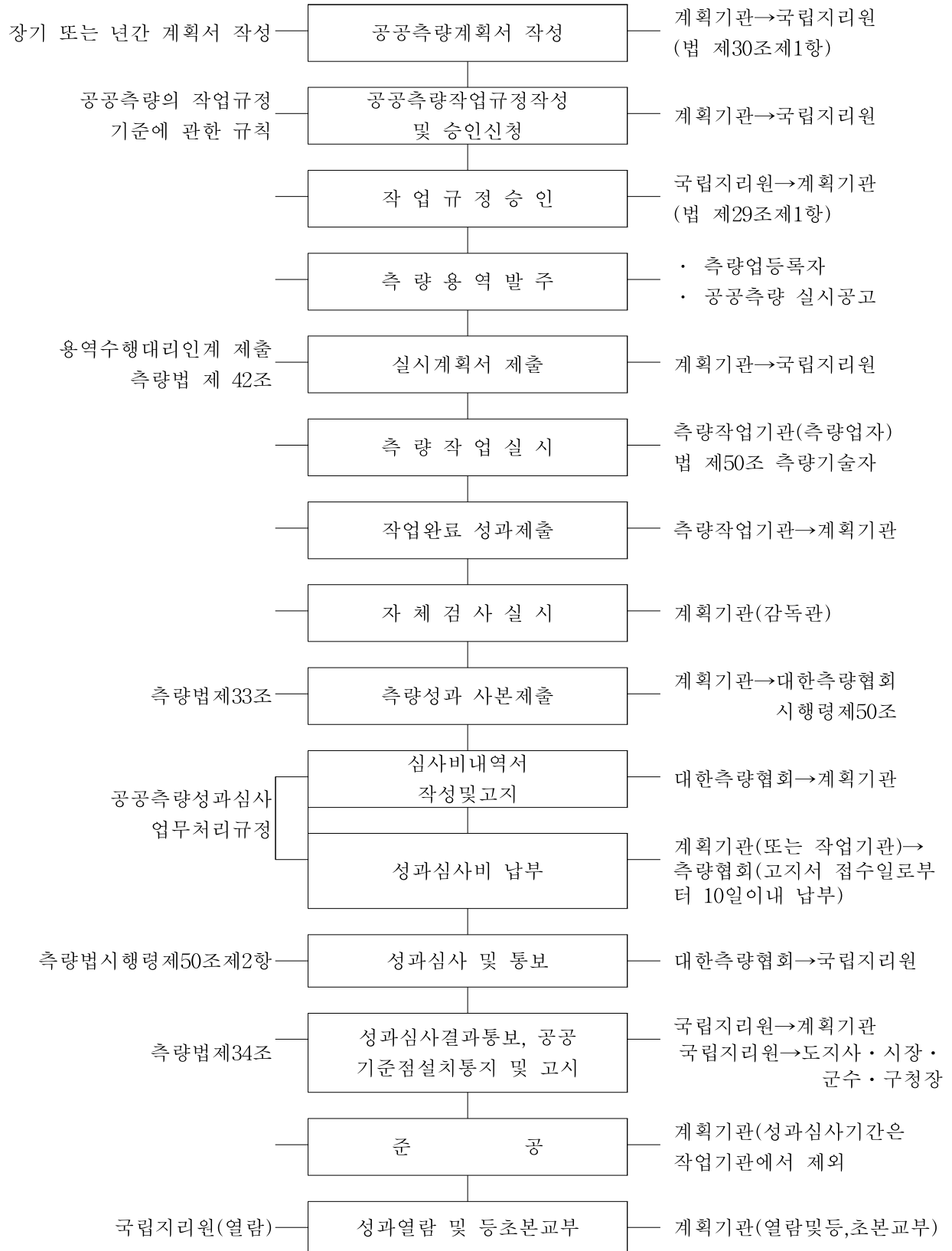
국토해양부령이 정한 『공공측량의작업규정기준에관한규칙』에 따라 미리 당해 측량에 관한 작업규정을 작성하여 국토해양부장관의 승인을 받고 승인된 작업규정에 따라 측량을 실시한다.

☐ 성과검사

공공측량계획기관은 공공측량성과를 얻었을 때에는 지체 없이 그 사본을 제출하여 국토부장관이 측량법령에 근거하여 고시한 『공공측량의작업규정기준에관한규칙』에서 정한 기준과 절차 등에 따라 정확도 확보 등에 대하여 심사하며 국토개발, 도시계획 및 각종 건설공사의 계획수립·시행 등 공익 목적으로 이용되고 있는 공공측량 성과(결과물) 심사의 공공성·정확성을 확보함으로써 양질의 측량성과를 제공하여 각종 건설공사 등의 부실을 예방하기 위해 인력 및 장비 기준 설정에 대하여 심사한다.

※ 공공측량계획기관이 제출한 공공측량의 성과(결과물)을 다른 공공측량의 기초 등으로 활용하기 위하여 그 정확도 등을 심사

공공측량절차



도로건설 환경관련 인·허가

□ 비산먼지 발생신고

대기환경보전법은 대기오염으로 인한 국민건강 및 환경상의 위해를 예방하고 대기환경을 적정하게 관리·보전함을 목적으로 도로건설사업 시행시 대기환경보전법에서 정하는 절차에 의하여 인·허가를 득하여야 함.

○ 대기환경

- 먼지 : 대기중에 떠다니거나 흩날려 내려오는 입자상물질
- 비산먼지 : 일정한 배출구 없이 대기중에 직접 배출되는 먼지

○ 비산먼지 발생신고

구 분	내 용
근거법률	대기환경보전법 제28조
신고권자	시·도지사
신고시기	사업시행 3일전까지
대 상	토목공사(구조물 용적 합계 1,000m ² 이상, 공사 면적1,000m ² 이상 또는 총연장200m 이상)등 일정한 배출구 없이 대기중에 직접 배출되는 먼지를 발생시키는 사업
신고자	건설업 도급에 의하여 시행하는 경우에는 발주자로부터 최초로 공사를 도급받은 자
구비서류	○ 비산먼지발생사업신고서(별지 제36호 서식) ○ 공사장의 경우에는 공사기간을 기재 ○ 발생사업에는 배출공정별로 구체적인 내용을 기재 ○ 건설업의 경우에는 공사종류에 따라 공사내용을 상세히 기재 ○ 시설관리기준의 설치명세 또는 비산먼지방지를 위한 조치내용 및 관계도면
기 준	○ 야적 물질을 최대한 밀폐된 시설에 저장 또는 보관 ○ 적재물이 흘러내리거나 흩날리지 아니하도록 덮개가 장치된 차량으로 수송 ○ 세륜 시설의 설치등
신고증	신고필증(별지 제38호서식)을 신고인에게 교부

□ 특정공사 사전신고 (소음·진동)

- 소음·진동 규제법은 공장·건설공사장·도로·철도 등으로부터 발생하는 소음·진동으로 인한 피해를 방지하고 소음·진동을 적정하게 관리·규제함을 목적으로 도로건설사업 시행 시 소음진동규제법에서 정하는 절차에 의하여 인허가를 받아야 함.

○ 특정공사 사전신고

구 분	내 용
근거법률	소음·진동 규제법 제25조
신고권자	시·도지사
신고시기	당해 공사개시 3일 전
대 상	기계·장비를 2일이상 사용하는 공사 구조물의 용적합계가 1,000m ² 이상 또는 면적합계가 1,000m ² 인 토목건설공사 및 면적합계가 1,000m ² 이상인 토목공사·정지공사등 생활소음·진동을 발생하는 공사
신고자	도급에 의하여 공사를 시행하는 경우에는 발주자로부터 최초로 공사를 도급받은 자
구비서류	○ 특정공사사전신고서 (제18호서식) ○ 특정공사의 개요 (공사목적 및 공사일정표 포함) ○ 공사장 위치도(공사장의 주변 주택등 피해대상 표시) ○ 방음·방진시설의 설치내역 및 도면 ○ 기타 소음·진동저감대책
기 준	생활소음·진동의 규제기준(별표 7의2)
신고증	특정공사사전신고필증을 신고인에게 교부(별지 제19호서식)

도로관련 인·허가

☐ 도로점용(굴착)허가

도로건설사업 시행으로 당해 도로건설사업에 관하여 관리청을 달리하는 도로에 대한 일시적인 점용, 굴착을 필요로 할 경우에 해당 관리청에 도로점용등에 대한 허가를 받아야함.

구 분	내 용
근거법률	도로법 제61조
대 상	도로의 구역안에서 공작물·물건 기타의 시설을 신설·개축·변경 또는 제거하거나 기타의 목적으로 도로를 점용하고자 하는 경우.
신청기관	- 고속국도 : 한국도로공사지부 보수과 - 국 도 : 국도유지관리사무소 관리과 - 특별시도,지방도,시도,군도 : 시·군·구
심사기준	- 점용장소·점용기간·공작물 또는 시설의 구조등 점용에 관하여 도로법 시행령 별표1의 기준적용 - 굴착지 대상 도로의 포장 상태가 아스팔트 도로 및 CON'C 도로일 경우 3년이 경과된후, 보도의 경우 1년이 경과한후 굴착 할 수 있음.
구비서류	- 도로점용 허가신청서 - 설계도면(점용장소의 면적은1/1,200 이상의 평면도에 도로중심선에서의 좌우거리 및 위치를 표시) - 주요지하 매설물관리자의 의견서(도로의 굴착을 수반하는 경우에 한함) - 주요지하 매설물의 사후관리계획 - 도로관리심의회의 심의,조정의 결과를 반영한 안전대책 등에 관한서류

☐ 도로연결 허가

구 분	내 용
근거법률	도로법 제52조
대 상	자동차 전용도로 또는 일반국도 및 지방도, 4차선이상으로 도로구역이 결정된 도로에 다른 도로·통로 기타의 시설을 연결시키고자 하는자는 도로 관리청의 허가를 받아야 함.
신청기관	- 고속국도 : 국토해양부 - 국 도 : 국토지방관리청 - 특별시도,지방도,시도,군도 : 시·도, 시·군·구
허가기준	- 국 도 : 도로와 다른 도로등과의 연결에 관한규칙(건교부령) - 기타도로: 당해 도로관리청이 속하는 지방자치단체의 조례
구비서류	- 연결계획서(사업개요,연결로등의 설치계획,부대시설의 설치계획 연결공사중의 안전관리대책 및 교통관리대책 등) - 변속차로·부가차로·회전차로 및 부대시설 등의 설계도면 - 도로점용허가서 또는 도로점용허가 신청서

□ 비관리청 공사시행허가

비관리청이 도로공사를 수행하기 위해서는 관리청의 허가를 받아야 한다. 다만 국토교통부장관은 특별시장·광역시장 또는 도지사가 관리하는 특별·광역시도, 지방도에 대해 필요하다고 인정할 때에는 관계행정청이 관리하는 도로공사를 시행할 수 있고 특별시장·광역시장 또는 도지사는 시도·군도 및 구도에 대해 필요하다고 인정할 때 도로공사를 시행할 수 있음.

구 분	내 용
근거법률	도로법 제36조
대 상	도로 관리청이 아닌 자가 관리청의 허가를 받아 도로공사를 시행하거나 그 유지를 할 경우.
신청기관	- 고속국도 : 국토해양부 - 국 도 : 국토지방관리청 - 특별시도, 지방도, 시도, 군도 : 시·도, 시·군·구
절 차	공사시행허가신청→도로공사 시행허가 내용의 공고→도로공사 착수의 신고→도로공사 준공검사의 신청→도로유지허가 신청
구비서류	- 공사시행허가 신청서(별지 제15호서식) - 사업계획서 - 설계서

□ 도로공사 신고

도로건설공사 등으로 인하여 교통상의 모든 위험과 장애를 방지·제거하여 안전하고 원활한 교통을 확보하기 위하여 도로공사 또는 도로점용의 시행전에 도로공사 시행자는 도로 교통에 대한 안전조치를 수립하여 관할경찰서장에게 신고하여야 함.

구 분	내 용
근거법률	도로교통법 제69조
대 상	도로 관리청 그밖의 공사 시행청의 명령에 따라 도로를 파거나 뚫는 등 공사를 하고자 하는 경우. ※ 도로점용 허가 및 도로굴착허가 신청시 복합으로 출원
신고기관	관할경찰서
신고시기	공사시행 3일 이전
구비서류	도로공사 신고서

하천관련 협의

○ **관련규정** : 하천법 제6조의 규정에 의한 다른 국가사업과의 관계 및 동법 제30조(비관리청 하천공사), 제33조(점용허가)의 규정

- **비관리청의 하천공사 시행허가**

· 신청서류 : 신청서, 사업목적, 위치도, 개략설계도, 개략공사비산출서 등
(사업계획서를 포함한 설계도서)

- **협의대상**(사업시행자가 중앙행정기관의 장 또는 도지사인 경우 : 도지사)

- 하천 제방을 도로로 이용시 대상하천이 하천정비기본계획 수립 : 시장,군수
- 하천 제방을 도로로 이용시 대상하천이 하천정비기본계획 미수립 : 도지사
- 국가하천의 경우 : 익산지방국토관리청장
- 하천구역내 공작물 설치(교량 및 암거 등) : 시장, 군수

○ **하천관련협의를 따른 도로공사 추진시 유의사항**

- **용역설계단계**

- 하천과 접하거나 횡단할 경우 하천측량과 수문분석 등의 품셈에 의한 대가 지급
- 과업지시서에 하천관련전문가(수자원기술사 등)의 참여토록 명시

- **설계단계**

- 당해공사구간 하천의 조사철저 : 주변지역의 구조물 및 하천정비기본계획수립 여부 등
- 조사결과의 설계반영 : “하천설계기준” 적용 및 지역주민의 의견 등

※ 하천행정실무(2005 10. 전라북도 발행), 제6장 제방도로 이용, 제7장 교량가설 참고

- **시공단계**

- 하천관련 협의내용과 하천공사표준시방서(국토해양부) 준수 시공

- **준공단계**

- 유지관리를 위한 관련기관간 시설물 인계인수 철저(관련도면 등)

도로안전시설 설치 및 관리 지침 현황

지침명	연도	제정 및 개정	비고
도로안전시설 설치 및 관리지침 - 시선유도시설 편 -	1995.12 1996. 7 2002. 6 2008.12 2014. 2	제정 개정 전면 개정 부분개정(형상, 교체주기 등) 부분개정(점등형 표지병 광도 등)	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 조명시설 편 -	1999. 9 2008.12 2011.07 2014. 2	제정 부분개정(횡단보도 조명추가) 부분개정(조명등급 조정 등) 부분개정(조명에너지 절약 등)	
도로안전시설 설치 및 관리지침 - 차량방호 안전시설 편 -	1997. 2 1998.10 1999. 9 2001. 7 2003.12 2008.12 2014. 2	방호울타리 제정 중앙분리대 및 충격흡수시설 제정 교량용방호울타리 제정 차량방호안전시설 통합 제정 부분개정(방호울타리 실물충돌시험 적용시기) 부분개정(방호울타리 형식, 설치방법) 부분개정(실물충돌시험, 시인성 확보)	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 미끄럼방지포장 편 -	1997. 8 2008.12	제정 부분개정(설치장소, 포장색상)	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 과속방지턱 편 -	1997. 8 2011.07	제정 부분개정(설치장소 등)	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 도로반사경 편 -	2000.11 2011.07	제정 부분개정(접합강판의 시험기준추가)	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 장애인 안전시설 편 -	2000.11 2009.01	제정	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 낙석방지시설 편 -	2000.11	제정	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 도로전광표지 편 -	1999.11	제정	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 악천후 구간 터널 및 장대교량 설치 시설 편 - - 긴급제동시설 편 -	2005. 1 2012. 2014.2	제정 개정 개정(터널 시선유도 등)	
도로안전시설 설치 및 관리 지침 - 노면요철 포장 편 -	2005. 5 2011.09	제정 부분개정(설치위치 및 간격)	
보도설치 및 관리 지침	2004.12 2007. 5 2010.04 2011.07	제정 부분개정 부분개정(도심형중앙분리대,연석) 부분개정(급경사보도에 대한 안전시설)	

환경친화적인 도로건설 지침 주요내용

<환경부 고시 제2004-198호, 국토해양부 고시 제2010-157>

☐ 환경친화적인 도로건설 기본방향 ⇨ 회피, 완화

☐ 환경친화적인 저감방안에 대한 설계기법

7 목	주요 내용	비고												
지형·지질	1) 터널화를 고려하여야 하는 지역 ① 땅깍기 높이가 40m 이상, 연장 200m 이상 발생하는 지역 ② 편측비탈면 높이가 50m 이상, 연장 200m 이상 발생하는 지역 ③ 녹지자연도가 8등급 이상인 지역 ④ 자연경관이 아주 수려한 곳(국립공원·도립공원 등) 등 2) 장대비탈면 발생지역 저감방안 ① 터널화 가능성을 검토 ② 도로의 기하구조 기준에 부합하는 범위 내에서 노선의 평면선형 검토 ③ 지반안정성 허용 범위내에서 노선 분리하여 한쪽방향 터널설치 검토 ④ 설계속도별 기하구조 기준내에서 종단경사 조정검토 ⑤ 땅깍기 비탈면높이를 줄일 수 있는 비탈면 보강공법 검토 ⑥ 장대비탈면 발생이 불가피할 경우 피암터널, 방호벽 등을 강구 등													
동·식물	1) 녹지축 보존 : 대절토 및 고성토 발생 최소화, 터널화, 교량화 2) 생태통로 : 터널형, 육교형 3) 동물 침입방지시설 : 유도울타리, 도로 침입방지벽, 야생동물 탈출구(배수로, 집수정 탈출구)													
수리·수문	1) 수로차단에 대한 대책 : 교량설치, 수로 box 및 pipe 설치 2) 하천이설시 자연하천공법 적용 3) 침수방지 및 유출저감을 위한 노면배수 대책 : 측구, 우수받이, 지하배수, 침투 및 보수(保水), 교량노면배수(육교형 배수관 설치)													
토지이용	기존지형의 변화 최소화, 효율적인 토지이용계획 수립, 장래계획과의 부합, 주민 이동로 확보, 폐도 활용방안 수립, 자전거 도로													
대기질	1) 환경기준 고려 2) 환경기준을 초과하지 않도록 노선과 마을간의 이격거리의 확보, 3) 대기질 저감 고려													
수질	1) 수질보전 관련 용도지역 혹은 시설물의 우회 고려, 2) 교량공사, 제방축조 등으로 발생하는 토사유출이 하천, 습지 등의 담수생태계에 미치는 영향 최소화 3) 지하수 영향조사 반영, 4) 계곡부의 배수구역 고려													
소음·진동	1) 인체, 구조물과 관련된 환경기준 고려 <table border="1"> <thead> <tr> <th>구분</th><th>환경기준</th><th>비고</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>공사시</td><td>생활소음·진동규제 기준</td><td>소음·진동규제법 시행규칙 별표7의2</td></tr> <tr> <td>발파시</td><td>생활소음·진동규제 기준 피해판단기준으로서의 기준 (인체, 구조물 등)</td><td>소음·진동규제법 시행규칙 별표7의2 국내·외자료</td></tr> <tr> <td>운영시</td><td>소음환경기준 교통소음·진동한도 (도로 및 철도)</td><td>환경정책기본법 시행령 별표 1 소음·진동규제법 시행규칙 별표10 소음·진동규제법 시행규칙 별표10의2</td></tr> </tbody> </table>	구분	환경기준	비고	공사시	생활소음·진동규제 기준	소음·진동규제법 시행규칙 별표7의2	발파시	생활소음·진동규제 기준 피해판단기준으로서의 기준 (인체, 구조물 등)	소음·진동규제법 시행규칙 별표7의2 국내·외자료	운영시	소음환경기준 교통소음·진동한도 (도로 및 철도)	환경정책기본법 시행령 별표 1 소음·진동규제법 시행규칙 별표10 소음·진동규제법 시행규칙 별표10의2	
구분	환경기준	비고												
공사시	생활소음·진동규제 기준	소음·진동규제법 시행규칙 별표7의2												
발파시	생활소음·진동규제 기준 피해판단기준으로서의 기준 (인체, 구조물 등)	소음·진동규제법 시행규칙 별표7의2 국내·외자료												
운영시	소음환경기준 교통소음·진동한도 (도로 및 철도)	환경정책기본법 시행령 별표 1 소음·진동규제법 시행규칙 별표10 소음·진동규제법 시행규칙 별표10의2												
위락·경관	1) 보전할 가치가 있는 자연경관의 보전 2) 대규모 땅깍기·흙쌓기로 인한 경관적 영향 최소화													

순환골재 등 의무사용 건설공사의 순환골재 · 순환골재 재활용제품 사용용도 및 의무사용량에 관한고시

[국토해양부고시 제2014-000호, 2014.2.28, 일부개정]

1. 순환골재 의무사용용도 및 사용량

순환골재 의무사용건설공사	사용용도	순환골재 의무사용량 적용기간		
		2014년 1월 1일부터 2014년 12월 31일까지	2015년 1월 1일부터 2015년 12월 31일까지	2016년 1월 1일 이후
「농어촌도로 정비법」 제2조에 따른 농어촌도로, 「도로법」 제2조 또는 제7조에 따른 도로 및 「국토의 계획 및 이용에 관한 법률 시행령」 제2조제2항제1호에 따른 도로 중 다음 각 목에 해당하는 공사 가. 공사구간이 1킬로미터 이상의 신설 또는 확장 공사 나. 포장면적이 9,000제곱미터 이상인 신설 또는 확장공사	도로보조 기층용	골재 소요량의 30%이상	골재 소요량의 35%이상	골재 소요량의 40%이상
「산업입지 및 개발에 관한 법률」 제2조제6호의 규정에 의한 산업단지개발사업 중 면적이 15만 제곱미터 이상인 용지조성사업	도로보조 기층용			
「하수도법」에 따른 공사 중 다음 각 목에 해당하는 공사 가. 제2조제6호에 따른 하수 관거의 설치공사 나. 제2조제9호에 따른 공공 하수처리시설의 설치공사 다. 제2조제10호에 따른 분뇨 처리시설의 설치공사	기초다짐용 또는 채움용 도로보조 기층용 도로보조 기층용			
「가축분뇨의 관리 및 이용에 관한 법률」 제2조제9호에 따른 공공처리시설의 설치공사	도로보조 기층용			
「수질 및 수생태계 보전에 관한 법률」 제48조제1항에 따른 폐수종말처리시설의 설치공사	도로보조 기층용			
「택지개발촉진법」에 따른 택지개발사업 중 면적이 30만 제곱미터 이상인 용지조성사업	도로보조 기층용			
「물류시설의 개발 및 운영에 관한 법률」 제2조 제2호 및 제6호에 따른 물류터미널의 건설공사 및 물류단지의 개발공사	도로보조 기층용			
「주차장법」 제2조제1호 가목 및 나목에 따른 노상주차장 및 노외주차장의 설치공사	표도용 또는 노반용			

2. 순환골재 재활용제품 의무사용용도 및 사용량

순환골재 재활용제품 의무사용건설공사	사용용도	순환골재 재활용제품 의무사용량 적용기간		
		2014년 1월 1일부터 2014년 12월 31일까지	2015년 1월 1일부터 2015년 12월 31일까지	2016년 1월 1일 이후
「농어촌도로 정비법」 제2조에 따른 농어촌도로, 「도로법」 제2조 또는 제7조에 따른 도로 및 「국토의 계획 및 이용에 관한 법률 시행령」 제2조제2항제1호에 따른 도로 중 다음 각 목에 해당하는 공사 가. 공사구간이 1킬로미터 이상의 신설 또는 확장 공사 나. 포장면적이 9,000제곱미터 이상인 신설 또는 확장공사	아스팔트콘크리트포장용	제품 소요량의 25%이상	제품 소요량의 30%이상	제품 소요량의 40%이상
「산업입지 및 개발에 관한 법률」 제2조제6호의 규정에 의한 산업단지개발사업 중 면적이 15만 제곱미터 이상인 용지조성사업	아스팔트콘크리트포장용			
「하수도법」에 따른 공사 중 다음 각 목에 해당하는 공사 가. 제2조제6호에 따른 하수 관거의 설치공사 나. 제2조제9호에 따른 공공 하수처리시설의 설치공사 다. 제2조제10호에 따른 분뇨 처리시설의 설치공사	아스팔트콘크리트포장용			
「가축분뇨의 관리 및 이용에 관한 법률」 제2조제9호에 따른 공공처리시설의 설치공사	아스팔트콘크리트포장용			
「수질 및 수생태계 보전에 관한 법률」 제48조제1항에 따른 폐수종말처리시설의 설치공사	아스팔트콘크리트포장용			
「택지개발촉진법」에 따른 택지개발사업 중 면적이 30만 제곱미터 이상인 용지조성사업	아스팔트콘크리트포장용	제품 소요량의 25%이상	제품 소요량의 30%이상	제품 소요량의 40%이상
「물류시설의 개발 및 운영에 관한 법률」 제2조 제2호 및 제6호에 따른 물류터미널의 건설공사 및 물류단지의 개발공사	아스팔트콘크리트포장용	제품 소요량의 25%이상	제품 소요량의 30%이상	제품 소요량의 40%이상
「주차장법」 제2조제1호 가목 및 나목에 따른 노상주차장 및 노외주차장의 설치공사	아스팔트콘크리트포장용			

3. 법 제38조제2항의 규정에 의한 건설기술심의위원회 심의 또는 설계자문위원회 자문 시
다음 각 목의 사항을 고려하여 판단한다.

- 가. 공사현장에서 직선거리 40km이내에 순환골재 품질기준에 적합한 순환골재 및 시행령 제17조에 따른 의무사용대상 순환골재 재활용제품을 공급할 수 있는 업체가 없는 경우
나. 순환골재 및 순환골재 재활용제품 공급량이 부족한 경우(이 경우 공급 가능한 범위에서 순환골재 및 순환골재 재활용제품을 최대한 사용하여야 함)
다. 순환골재 및 순환골재 재활용제품의 가격이 같은 용도의 다른 골재 및 제품의 가격보다 비싼 경우
라. 순환골재 및 순환골재 재활용제품의 사용으로 인하여 건설공사의 품질확보가 곤란한 경우

4. 행정사항

가. 시행일

- 이 고시는 발령한 날부터 시행한다.

나. 시행중인 건설공사에 관한 경과조치

- 이 고시 시행 당시 이미 발주된 순환골재 등 의무사용 건설공사는 종전의 고시를 따른다.

다. 재검토기한

- 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야 하는 기한은 2017년 02월 28일까지로 한다.

『책임감리 현장참여자 업무지침서』 개정내용 요약

일자	구 분	현 행	개 정
'10.12	명칭 개정	- 비상주감리원 - 지원업무수행자	- 기술지원감리원 - 공사관리관
'10.12	감리원 임무 추가	내용없음	감리원은 해당공사의 토석물량 및 반출·입시기 등의 변동사항을 토석정보시스템(http://www.tocycle.com)에 즉시 입력·관리하여야 한다
'10.12	암판정위원회 구성내용 개정	- 감리원은 시공 중 실제 암반선이 노출되면 암판정위원회 구성 - 위원회 구성 : 비상주감리원, 지원업무수행자, 책임감리원	- 감리원은 공사착공 즉시 암판정위원회를 상시 구성·운영 - 위원회 구성 : 토질 및 기초분야 기술지원감리원, 공사관리관, 책임감리원
'10.12	지방자치단체 발주공사의 약식기성검사 허용근거 명시	기성검사 시 「국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제55조 제7항에 따라 약식 기성시에는 책임감리원을 검사자로 임명	기성검사 시 「국가를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제55조 제7항 및 「지방자치단체를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」에 따라 약식 기성시에는 책임감리원을 검사자로 임명
'10.12	예비준공검사 시행주체 변경	- 감리전문회사는 준공 2개월 전에 준공기한 내 준공 가능여부 및 미진사항의 사전 보완을 위해 예비준공검사를 실시하여야 한다 - 감리전문회사 대표자는 현장감리원, 비상주감리원 중에서 감리사급 이상의 자등으로 검사자를 지정 합동으로 검사토록 하여야 하며 필요시 지원업무수행자 또는 시설물 유지관리기관의 직원 등을 입회토록 하여야 한다	- 감리원은 준공 2개월 전에 예비준공검사원을 제출토록 하고 이를 검토하여 발주청에 제출하여야 한다 - 발주청은 감리원으로부터 예비준공검사요청이 있을 때에는 소속직원 중 2인 이상의 검사자를 임명하여 검사토록 하여야 하며, 필요시 기술지원감리원 또는 시설물 유지 관리기관의 직원 등을 입회하도록 하여야 한다.
'11.10	기술지원감리원 근무수칙 개정	월 1회이상 현장 시공상태를 종합적으로 점검·확인·평가·기술지도를 하여야 하며, 감리전문회사 대표자는 그 결과를 발주청에 통보. 다만, 상반기와 하반기 각 1회 이상 발주청이 지정한 시기에는 전체 기술지원감리원이 합동으로 시행한다	정기적(현장에서 담당분야의 공종이 진행되는 경우, 담당 기술지원감리원은 월 1회 이상 시행하고, 상반기와 하반기 각 1회 이상 발주청과 협의하여 결정한 날짜에 기술지원감리원 전원 합동시행)으로 현장시공상태를 종합적으로 점검·확인·평가·기술지도를 하여야 하며, 감리전문회사 대표자는 그 결과를 발주청에 통보
'11.10	건설현장 식당운영권 투명성제고	내용없음	감리원은 제1항에 따른 가설시설물 설치계획서에 건설현장식당이 포함되어 있는 경우 현장식당 선정계획서를 제출받아 업체선정의 적정성 여부 등을 검토한 후 시공자로 하여금 발주청에 제출하도록 하여야 한다.
'12.8	공사 중지 건설현장 안전점검 실시	내용없음	- 공사가 중지되는 건설현장은 감리원 입회하에 시공자로 하여금 자체 안전점검을 의무 실시 - 설계서 등 사전검토 기한을 현행 공사착공 이전단계에서 해당 건설공사 시공 이전일을 기준으로 검토토록 조정 - 시공계획서 제출 기한일을 현행 공사착수 이전 단계에서 진행단계별 해당공사 시공 이전일을 기준으로 제출토록 조정

레미콘 · 아스콘 품질관리 지침

[국토교통부고시 제2014-300호, 2014.5.23, 일부개정]

제1조(목적) 이 지침은 「건설기술진흥법」 제57조에 따른 레디믹스트 콘크리트 및 포장용 가열 아스팔트 혼합물을 생산·공급 및 사용함에 있어 부실시공을 방지하고 품질을 확보하기 위하여 필요한 사항을 정하는데 목적이 있다.

제2조(정의) 이 지침에서 사용하는 용어의 뜻은 다음과 같다.

1. "건설공사"란 「건설산업기본법」 제2조제4호에 따른 건설공사를 말한다.
2. "발주청"이란 「건설기술진흥법」 제2조제6호에 따른 기관을 말한다.
3. "품질관리"란 건설공사의 시공 및 사용자재에 대한 품질시험·검사업무 등 공사 목적물의 품질을 확보하기 위한 모든 활동을 말한다.
4. "감독자"란 법 제49조에 따라 발주청의 장이 임명한 자, 법 제39조에 따라 건설사업관리업무를 수행하는 자 및 주택법·건축법에 따라 건설공사의 감리업무를 수행하는 자를 말한다.
5. "자재"란 레미콘 또는 아스콘을 말한다.
6. "생산자"란 자재를 생산하여 건설공사 현장에 공급하는 자 및 이에 소속된 기술자를 말한다.
7. "수요자"란 자재를 공급받아 사용하는 건설업자 및 주택건설등록업자와 그에 소속된 품질관리자를 포함한다.
8. "공급원 승인권자"란 자재를 공급받아 사용하는 수요자가 신청한 자재공급원 승인요청에 대하여 승인 권한을 갖는 발주청 또는 감독자를 말한다.
9. "혼화재"란 혼화재료 중 사용량이 비교적 많아서 그 자체의 부피가 콘크리트 등의 비비기 용적에 계산되는 재료를 말하며, 이 지침에서는 플라이애시 또는 고로슬래그 미분말을 말한다.
10. "고로슬래그 미분말"이란 고로슬래그를 냉각·건조·분쇄한 것 또는 이것들에 석고를 첨가한 것을 말한다.
11. "플라이애시"란 포졸란의 일종으로 미분탄을 연소하는 보일러의 연소가스로부터 집진기에서 채취되는 석탄재를 말한다.
12. "실리카폼"이란 전기로에서 금속규소나 규소 철을 생산하는 과정에서 부산물로 생성되는 대부분 무정형의 규소로 이루어져 있는 매우 미세한 포졸란계 재료를 말한다.
13. "다성분계 콘크리트"란 2종류 이상의 혼화재를 사용하여 제조한 콘크리트를 말한다.

14. “결합재”란 물과 반응하여 콘크리트 강도를 나타내는데 기여하는 물질의 총칭으로 시멘트, 고로슬래그 미분말, 플라이애시 등을 함유하는 것을 말한다.
15. “치환율”이란 혼화재로서 사용하는 플라이애시, 고로슬래그 미분말의 질량을 결합재의 질량으로 나눈 값을 백분율로 표시 한 것을 말한다.
16. “단위결합재량”이란 콘크리트 1세제곱미터를 만들 때에 사용되는 결합재의 총량을 말한다.
17. “강열감량”이란 고로슬래그 미분말, 플라이애시에 강한 열을 가했을 때 질량의 손실량을 말하며, 플라이애시에 대해서는 미연탄소량의 척도로 사용할 수 있다.

제3조(적용범위) 이 지침은 건설기술진흥법 시행령(이하 “영”이라 한다) 제95조 제2항에 따른 건설공사에 사용되는 레디믹스트 콘크리트(이하 “레미콘”이라 한다) 및 포장용 가열 아스팔트 혼합물(이하 “아스콘”이라 한다)의 품질관리에 적용한다.

- 제4조(부실공사 방지를 위한 성실의무) ① 생산자는 부실공사를 방지하기 위하여 불량자재가 생산되지 않도록 품질관리를 하여야 하며, 발주청 등의 공장점검 등에 적극 협조하여야 한다.
- ② 수요자, 공급원 승인권자, 감독자는 불량자재가 반입되지 않도록 자재의 생산·공급 및 시공과정에 대하여 법령 등에서 정한 사항에 따라 성실하게 품질관리 업무를 이행하여 부실공사가 발생하지 않도록 하여야 한다.
- ③ 발주청은 자재의 품질확보를 위하여 감독자, 생산자, 수요자 및 공급원 승인권자를 대상으로 년 1회 이상 품질관리 교육을 실시할 수 있다.

제5조(자재공급원 승인 등) ① 수요자가 자재를 공급받고자 하는 공장(이하 “자재공급원”이라 한다.)을 선정하고자 할 때는 공급원 승인권자에게 자재공급원 승인 요청을 하여야 한다.

- ② 공급원 승인권자는 다음 각 호에 따라 자재공급원 승인 여부를 결정하여야 한다.
1. 제6조에 따른 사전점검 실시대상인 경우에는 감독자가 보고한 점검표의 내용을 검토·확인하여 적정한 품질관리가 가능한지 여부를 판단
 2. 제6조에 따른 사전점검 실시대상이 아닌 경우에는 다음 각 목의 사항을 서면검토 후 적정한 품질관리가 가능한지 여부를 판단하고 필요한 경우에만 시험 또는 확인
- 가. KS규격 표시인증 공장여부 또는 적정 품질관리 가능 여부
- 나. 공장의 제조설비 및 기술인력, 시험장비 등 자재의 품질확보를 위해 필요한 사항
- 다. 현장까지의 운반거리 및 운반시간을 고려한 자재의 품질변화 가능성(초기경화 진행, 온도저하 등)
- 라. 사용 가능한 플랜트 믹서 및 운반차의 형식·용량·대수
- 마. 폐자재 재생설비 구비 또는 적정 처리계획 여부
- 바. 골재의 종류 및 규격별 품질시험 성적서 내용과 해당공사 시방규정과 부합여부

(1) 레미콘 : 밀도, 흡수율, 입도, 조립률, 0.08mm체 통과량, 입자모양판정 실적율, 안정성, 알칼리골재반응, 염분함유량(NaCl), 마모감량 등

(2) 아스콘 : 밀도, 흡수율, 입도, 마모율, 안정성, 편장석율 등

사. 레미콘·아스콘 공장에서 생산자재별로 다음에서 정하는 사항에 대하여 항상 품질확인 등이 가능한 지 여부.

(1) 레미콘 : 공기량, 슬럼프, 염화물이온량(Cl⁻), 일일 현장배합설계 등

(2) 아스콘 : 안정도, 흐름값, 공극률, 포화도, 역청함유량, 입자피막정도, 혼합물온도, 골재간극률, 일일 현장배합설계 등

아. 골재는 공급규격 및 품질, 공급가능 물량 등을 확인하여 해당공사 지방규정에 적합한 골재를 계속 사용 가능한지 여부

③ 수요자로부터 자재공급원 승인신청을 받은 공급원 승인권자는 제2항에 따른 사항이 확인되면 특별한 사유가 없는 한 10일 이내에 승인 여부를 회신하고, 그 결과를 발주청에 보고하여야 한다.

④ 공급원 승인권자는 다음의 경우에는 공급원 승인을 거부하거나 취소할 수 있다.

1. 공장 정기점검을 정당한 사유 없이 거부할 때

2. 공장 점검시 지적사항을 정당한 이유없이 계속 시정하지 아니하여 불량자재가 생산될 우려가 있을 때

3. 그 밖에 불량자재가 생산될 우려가 있다고 보는 정당한 사유가 있을 때

⑤ 자재공급원 승인이 곤란한 경우에는 그 사유를 명확히 하여 수요자에게 알려주어야 한다.

⑥ 공급원 승인권자는 자재공급원 승인과 관련하여 제출받은 내용을 공장별로 기록·정리하고 모니터링하여 사후 자재공급원 승인업무 등에 활용할 수 있다.

제6조(자재공급원의 사전점검) ① 수요자는 레미콘 총 설계량이 1,000세제곱미터 이상이거나 아스콘의 총 설계량이 2,000톤 이상인 건설공사에 대하여 자재공급원 승인요청을 하려면 감독자와 합동으로 사전점검을 실시하고 그 결과를 공급원 승인권자에게 보고하여야 한다

② 제1항에 따른 사전점검은 별지 제1호서식의 레미콘공장 사전점검표 또는 별지 제2호서식의 아스콘공장 사전점검표에 따라 실시한다.

제7조(자재공급원의 정기점검) ① 수요자는 발주청이 발주한 공사 중 레미콘 총 설계량이 3,000세제곱미터 이상이거나 아스콘 총 설계량이 5,000톤 이상인 건설공사에 대하여 자재공급원을 정기 점검하여야 한다. 다만, 발주청이 자재 사용량과 구조물의 중요 여부를 판단하여 정기점검이 불필요하다고 판단한 때에는 생략할 수 있다.

- ② 수요자는 자재공급원에 대하여 별지 제1호서식의 레미콘공장 정기점검표 또는 별지 제2호서식의 아스콘공장 정기점검표에 따라 반기별 한 차례(자재사용시기가 특정 반기에 집중되어 있는 경우 년 한차례) 이상 정기점검을 실시하고 그 결과를 감독자에게 보고해야 한다.
- ③ 감독자는 제2항에 따라 보고받은 점검결과를 확인하여 발주청 및 공급원 승인권자에게 보고하여야 한다.
- ④ 발주청 또는 공급원 승인권자가 필요하다고 인정하는 때에는 제2항에 따른 정기점검 중 연 1회는 감독자 및 수요자가 합동으로 정기점검을 실시하게 할 수 있다.
- ⑤ 발주청 또는 공급원 승인권자는 점검결과를 공장별로 기록·정리하고 모니터링하여 사후 자재공급원 승인 또는 공장 지도점검 업무에 활용할 수 있다.
- ⑥ 지방국토관리청장은 제3항에 따라 감독자가 보고한 정기점검 결과를 자재 공급원별로 정리하여 해당 반기가 끝나는 달의 다음달까지 별지 제7호 서식에 따라 국토교통부장관에게 보고하여야 한다.

제8조(자재공급원의 특별점검) ① 발주청 또는 공급원 승인권자는 다음 각 호의 어느 하나에 해당되는 경우에 특별점검을 실시한다.

1. 수요자가 불량자재 공급 등으로 사회적 물의를 야기한 생산자로부터 자재를 공급받아야 하는 경우로서 발주청 또는 공급원 승인권자가 필요하다고 인정하는 경우
2. 공급원 승인권자가 감독자 또는 수요자로부터 생산자의 불량 자재 폐기 사실이 허위임을 통보받은 경우
3. 발주청이 자체공사에 대한 시공실태 점검결과 자재의 품질에 문제가 있다고 판단되는 등 특별점검이 필요하다고 인정되는 경우

② 발주청 또는 공급원 승인권자가 특별점검을 실시하는 경우에는 감독자, 수요자 등으로 점검반을 구성하여 운영한다.

③ 특별점검에 필요한 점검방법, 점검서식 등은 사전점검 및 정기점검을 준용할 수 있다

제9조(관급자재의 품질관리 등) 발주청 또는 공급원 승인권자는 사용될 자재가 관급인 경우에는 이 지침에 준하여 정기점검 등 품질관리를 할 수 있으며, 다음 각 호의 어느 하나에 해당되는 경우 그 사유를 명시하여 조달청에 관급자재를 공급하는 생산자 변경 등 필요한 조치를 요청할 수 있다.

1. 제5조제4항 각 호의 어느 하나에 해당되는 때
2. 단, 구간 또는 단일 구조물에 사용되는 자재가 다수의 생산자로부터 자재를 공급받아 향후 하자관계가 불분명해 질 우려가 있을 때

3. 가까운 곳에 생산자가 있음에도 장거리 생산자로부터 자재를 공급받는 경우로서 품질 관리에 지장을 초래하는 경우

제10조(자재공급원의 품질관리 확인) ① 감독자 또는 수요자는 불량자재 생산을 방지하기 위하여 생산 전, 생산 또는 공급과정에서 다음 각 호의 사항을 확인할 수 있다.

1. 골재(잔골재, 굵은골재) 등 원자재에 대한 품질의 적합성 여부
(골재의 품질시험과 일일 현장배합설계 등에 대한 확인 포함)
2. 시방규정에 적합한 골재(품질, 공급규격 등)를 계속 사용 가능한지 여부
3. 품질시험·검사를 할 수 있는 시험장비의 비치 및 관련자격을 소지한 기술인력의 상주 여부

② 감독자 또는 수요자가 제1항에 의한 공장품질관리 확인을 실시하여 품질확보에 문제가 있다고 판단되는 경우에는 시정을 요구할 수 있으며, 생산자는 정당한 사유가 없는 한 이에 따라야 한다.

③ 수요자는 생산자와 자재공급에 대한 계약을 하는 경우 공장품질관리 확인, 생산자 책임 및 의무 등 품질관리에 관한 제반사항을 자재공급계약서에 명시하여 분쟁이 발생되지 않도록 하여야 한다.

제11조(시공 품질관리 시험·검사 등) ① 레미콘 및 아스콘에 관한 다음 각 호의 사항에 대한 시험항목, 시험빈도(횟수) 및 방법 등에 관한 품질확인 방법은 건설공사 품질관리지침(국토교통부 고시), 한국산업표준, 「건설기술진흥법」 제44조에 따른 설계 및 시공기준 등을 검토하여 작성한 해당공사 시방규정에 따른다.

1. 레미콘 : 슬럼프, 공기량, 염화물이온량(Cl⁻), 강도 등
2. 아스콘 : 온도, 마찰 안정도, 흐름값, 공극률, 포화도, 역청함유량, 추출입도, 포설두께, 밀도 등

② 생산자가 고로슬래그 미분말, 플라이애시 중 한 종류의 혼화재를 단위결합재량 대비 10퍼센트를 초과 사용하여 레미콘을 제조하고자 하는 경우에는 별표 1에 따라 품질관리를 실시하여야 한다. 다만, 다음 각 호의 어느 하나에 해당하는 경우에는 해당 건설공사의 수요자와 생산자가 협의하여 품질관리기준을 달리 할 수 있다.

1. 고로슬래그 미분말, 플라이애시 이외에 실리카폼 등의 혼화재를 사용하고자 하는 경우
2. 고로슬래그 시멘트, 플라이애시시멘트 등 혼합시멘트를 사용하고자 하는 경우
3. 다성분계 콘크리트를 제조하고자 하는 경우
4. 별표 1에서 규정한 혼화재 치환율의 범위 이외의 경우
5. 콘크리트표준시방서에서 규정하는 일반콘크리트 이외의 프리스트레스트 콘크리트·매스콘크리트·경량골재콘크리트·해양콘크리트·수중콘크리트·프리플레이스콘크리트·샷크리트·철골철근콘크리트·포장콘크리트 등 특수콘크리트를 사용하고자 하는 경우

③ 감독자와 수요자는 자재가 현장에 반입되면 납품서의 다음 각 호의 사항을 확인 또는 기재하여야 한다.

1. 운반차 번호
2. 생산·도착시각 및 타설완료시각
3. 규격 및 용적
4. 인수자
5. 그 밖에 지정사항 등

④ 감독자와 수요자는 자재가 공사현장에 반입되어 시공완료가 될 때까지 별지 제3호서식의 레미콘 시공품질관리 점검표 또는 별지 제4호서식의 아스콘 시공품질관리 점검표를 기록, 비치하여야 한다.

⑤ 제1항부터 제3항까지에 따른 현장반입 자재의 모든 시험은 수요자가 직접 실시하거나 「건설기술진흥법」 제26조에 따른 품질검사를 대행하는 건설기술용역업자에 의뢰하여 실시하여야 하며, 현장 시험과정에는 감독자가 입회하여 시료 채취 위치를 결정하고 시험방법의 적정성을 확인하여야 한다.

⑥ 품질시험·검사성과는 별지 제5호 서식에 따른 품질시험·검사대장 서식에 따라 기록 및 관리하여야 한다.

⑦ 수요자는 하나의 구조물 또는 부위에 2개 이상의 공장에서 생산한 레미콘을 혼용하여 타설할 수 없다. 다만, 시공상세도에 따라 시공이음으로 경계가 구분되거나 레미콘 수급 부족으로 구획을 나누어 타설할 경우에는 감독자의 승인을 얻은 경우 예외로 한다.

제12조(점검결과에 대한 조치) ① 공급원 승인권자는 사전점검, 정기점검, 특별점검 및 자재공급원 품질관리 확인과정에서 지적된 사항에 대하여 생산자로 하여금 시정토록 요구하여야 한다.

② 공급원 승인권자는 생산자가 제1항에 따라 요구된 시정사항을 이행하지 않는 경우 품질에 영향을 미치는 정도를 감안하여 자재공급원 승인거부, 자재공급 일시중단, 자재공급원 승인취소 등 적절한 조치를 취하여야 한다.

③ 공급원 승인권자는 제1항의 점검과정에서 지적된 내용이 KS표시인증 심사기준에 관련된 사항으로서 공급원 승인취소 사유에 해당되면 지식경제부 기술표준원에 통보하여야 한다.

제13조(기록물 보관 등) ① 감독자와 수요자는 자재의 시공과 관련된 다음 각 호의 서류를 건설공사 현장에 비치하고 발주청 또는 관계기관의 요구가 있는 경우 제출하여야 하며, 건설공사를 준공한 때는 감리전문회사 및 시공사가 이를 보관하여야 한다. 다만, 관계법령 및 계약내용 등에 서류의 비치 및 보관에 대하여 규정하고 있는 경우에는 그 내용에 따를 수 있다

1. 자재공급원 승인 관련 서류
2. 자재 시공품질관리 점검표
3. 자재 품질시험·검사대장

- ② 감독자와 수요자는 제1항 각 호의 서류를 책임감리현장참여자업무수행지침서의 서류와 중복되는 경우 별도로 작성하지 아니할 수 있다.
- ③ 감독자와 수요자는 제1항의 서류가 건설공사 준공시 발주청에 인계할 문서의 목록에 포함할지 여부를 발주청과 협의하고 협의된 내용에 따라야 한다.

제14조(불량 자재의 처리 등) ① 감독자와 수요자는 다음 각 호의 어느 하나에 해당하는 불량자재가 발생한 경우 즉시 반품하여야 한다.

1. Slump 측정결과 해당공사 시방기준에 벗어나는 경우
2. 공기량 측정결과 해당공사 시방기준에 벗어나는 경우
3. 염화물이온량(Cl^-) 측정결과 해당공사 시방기준에 벗어나는 경우
4. 레미콘 생산 후 해당공사 시방기준에 규정된 시간을 경과하는 경우
5. 아스콘 온도측정 결과 해당공사 시방기준 온도에 미달될 경우
6. 마샬 안정도 측정결과 해당공사 시방기준에 벗어나는 경우
7. 역청함유량 및 추출입도 측정결과 해당공사 시방기준에 벗어나는 경우
8. 재료 분리 등으로 사용이 불가능하다고 판단될 경우
9. 그 밖에 불량자재 사용으로 향후 하자발생이 예상되는 등 품질관리상 사용이 적정하지 않다고 판단될 경우

② 감독자와 수요자는 불량한 자재가 다른 현장에서 사용되지 않도록 별지 제6호 서식의 불량자재폐기 확약서를 생산자에게 징구하여 준공시까지 보관하여야 한다.

③ 생산자는 제2항에 따라 불량자재폐기 확약서를 제출한 경우에는 제출후 다음 각 호의 서류를 3년간 비치하고 불량자재가 유통되지 않도록 하여야 한다.

1. 불량자재폐기 확인 및 기록유지
2. 불량자재의 발생원인 분석, 재발방지 대책 및 기록

④ 공급원 승인권자는 생산자가 제3항의 규정에 의한 불량자재폐기 확약서 내용을 이행하지 아니하여 민원 등 문제가 발생한 경우에는 산업통상자원부 국가기술표준원에 즉시 그 내용을 통보하여야 한다.

⑤ 불량자재가 사용되어 시공된 부위는 재시공함을 원칙으로 한다. 다만, 발주청의 승인을 받아 안전진단 등을 실시하고 구조물의 안전에 이상이 없다고 판명된 경우는 그 결과에 따를 수 있다.

⑥ 수요자의 사정으로 자재가 반품되어 다른 현장으로 전용(轉用)하여 사용할 경우, 제11조에 따른 시험·검사를 실시하여야 한다.

제15조(재검토기한) 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실 여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야 하는 기한은 2017년 5월 23일까지로 한다.

부 칙

① 제1조(시행일) 이 지침은 고시한 날부터 시행한다.

별표는 별지와 같이 한다

[별표 1]

혼화재를 사용한 레미콘의 품질관리

구분	품질관리 기준
품질	• 혼화재를 사용한 레미콘은 KS F 4009 레디믹스트 콘크리트 5. 품질에 정한 바에 따른 워커빌리티 · 강도 · 내구성을 가져야 한다.
재료	1. 시멘트는 KS L 5201(포틀랜드 시멘트)에 적합한 1종 보통포틀랜드 시멘트를 사용하여야 한다. 2. 고로슬래그 미분말은 KS F 2563(콘크리트용 고로슬래그 미분말)에 적합한 것이어야 한다. 3. 플라이애시는 KS L 5405(플라이애시)에 적합한 것이어야 한다. 4. 그 밖의 재료는 KS F 4009 레디믹스트콘크리트 3. 재료에 따른다.
배합	1. 레미콘의 배합은 KS F 4009 레디믹스트 콘크리트 7. 배합에 따른다. 2. 혼화재의 사용량, 단위수량 및 단위포틀랜드 시멘트량은 다음 각 목에서 정한 바에 따른다. 가. 혼화재의 종류 및 사용량은 사용목적에 따라 다음 범위로 한다. 1) 고로슬래그 미분말의 치환율 10퍼센트 이상 50퍼센트 이하 2) 플라이애시의 치환율 10퍼센트 이상 25퍼센트 이하 나. 레미콘의 단위수량은 원칙적으로 185kg/m^3 이하로 하며, 소요되는 강도, 내구성, 수밀성, 균열저항성 및 작업에 적합한 워커빌리티를 갖는 범위 내에서 단위수량을 가능한 적게 하도록 한다. 다. 단위 보통포틀랜드 시멘트량은 원칙적으로 200kg/m^3 이상으로 하되, 이 외의 경우에는 구입자와 협의하여 정한다.
제조	• 레미콘의 제조는 KS F 4009 레디믹스트 콘크리트 8. 제조에 따르며, 고로슬래그 미분말 및 플라이애시의 저장은 다음 각 호에 따른다. 1. 저장설비는 방습적인 구조를 갖추고 품종별로 구분하여 저장할 수 있는 것이어야 하며, 원칙적으로 사일로에 저장하되 항시 시료를 채취할 수 있는 구조이어야 한다.

	2. KS 인증제품이 아닌 혼화재를 사용하는 경우 플라이애시는 강열감량, 고로슬래그 미분말은 비표면적(분말도)을 매 입고 시 마다 자체시험 또는 외부시험을 통하여 확인하여야 한다.
타설	· 레미콘의 타설은 콘크리트 표준시방서 제2장 3.4에 따르며, 타설 시 콘크리트의 온도는 섭씨 10도 이상 이어야 한다.
양생, 탈형	1. 레미콘의 양생, 거푸집의 탈형은 콘크리트 표준시방서 제2장 3.5, 4장 3.5에 따른다. 2. 기초, 보요, 기둥 및 벽의 측벽 거푸집 해체는 구조물과 동일조건에서 양생한 현장양생공시체의 콘크리트 압축강도가 5MPa 이상에 도달하였음을 압축강도 시험에 의해 확인된 경우에 해체할 수 있다. 다만, 다음 각 목의 어느 하나에 해당하는 경우에는 압축강도 시험에 따른 확인없이 거푸집 해체가 가능하다. 가. 평균 외기온도가 섭씨 20도 이상이며 콘크리트의 재령이 5일 이상 나. 평균 외기온도가 섭씨 10도 이상 섭씨 20도 미만이며 콘크리트 재령이 8일 이상
품질관리 및 검사	1. 사용재료의 시험·검사·확인은 콘크리트 표준시방서 제2장 2.6에 따른다. 2. 고로슬래그 미분말 및 플라이애시에 대한 품질시험·검사는 다음 표에 따라 실시하며, 혼화재의 저장기간이 3개월 이상 경과한 경우 품질시험·검사를 재 실시 한다.

구분	항목	시험·검사방법	시기·회수	판정기준
고로슬래그 미분말	고로슬래그 미분말의 종류	제조회사의 성적서 또는 납품서에 의한 확인	공사시작전	시방내용 또는 공사감리자의 승인을 받은 것일 것
	밀도 비표면적 활성도지수 플로값비 산화마그네슘 삼산화황 강열감량 염화물이온	제조회사의 성적서에 의한 확인 또는 KS F 2563의 방법	공사시작전 및 공사중 1회/월 이상 및 3개월이상 저장한 경우	KS F 2563(콘크리트용 고로슬래그 미분말)에 적합할 것
플라이 애시	플라이애시의 종류	제조회사의 성적서또는 납품서에 의한 확인	공사시작전	시방내용 또는 공사감리자의 승인을 받은 것일 것
	이산화규소 수분 강열감량 밀도 분말도 플로값비 활성도지수	제조회사의 성적서에 의한 확인 또는 KS L 5405의 방법	공사시작전 및 공사중 1회/월 이상 및 3개월이상 저장한 경우	KS L 5405(플라이애시)에 적합할 것

3. 현장품질관리는 제10조(시공 품질관리 시험·검사 등)에 따르며, 고로슬래그 미분말 및 플라이애시의 치환율은 다음 표에 따라 검사를 실시한다.

항목	시험방법	시기	판정기준
고로슬래그 미분말 또는 플라이애시의 치환율	배합표 및 콘크리트 의 제조관리기록에 따른 확인	① 타설 초기 ② 타설중에 품질에 변화가 발견될 때	혼화재 사용량의 차이가 ±2% 범위이내일 것.

※ 치환율의 범위 등 이 지침에서 규정하지 않는 사항은 KS F 4009 레디믹스트 콘크리트, 콘크리트 표준시방서 및 해당 기관의 전문시방서 등에 따른다.

[별지 제1호서식]

레미콘공장 사전(정기)점검표

공 장 명	(대표 :)		점 검 일 자	년 월 일
공장위치	시(도) 군 면(동) 리 번지		공사명	
점 검 자 (발주청 관계자)	소속 직위(급) 성명 서명			
점 검 자 (감독자)	소속 직위(급) 성명 서명			
점 검 자 (시공자)	소속 직위(급) 성명 서명			
수 검 자 (공장관계자)	소속 직위(급) 성명 서명			
운반가능 시간	타설 현장까지의 거리/시간 ()km / ()분		KS 인증	☐ 인증 ☐ 미인증
일최대생산량	m³/일		전년도 생산량	m³/년
운반시설	형식 : 용량 : 대수 :		페레미콘 재생설비	☐ 구비 ☐ 미구비
중요시험설비 비치 및 관리 상태	☐ 적 정 ☐ 부적정 - 부적정 사유기재	품질시험 기술자	성 명 : 자격보유종목 : 교육이수 현황 - 이수교육명 - 교육기관 및 기간	

점검부위	점 검 항 목	점 검 결 과	조치 결과
골재 저장 설비	1. 1일 최대출하량 이상의 골재를 저장할 수 있으며, 규격별로 저장용량이 표시되어 있는가?		
	2. 적당한 배수시설이 설치되어 있는 등 저장 시설 바닥의 배수는 용이한가?		
	3. 바닥은 토사가 골재에 혼입되지 않도록 콘크리트 등 강성 바닥으로 되어 있는가?		
	4. 규격별 골재의 혼입을 방지하기 위한 칸막이가 설치되어 있는가?		
	5. 우수, 빙설, 직사광선에 보호될 수 있는 시설이 설치되어 있는가?		
	6. 함수율 관리를 위한 살수장치가 설치되어 있는가?(하절기)		
옥외시험 및 검사	1. 레미콘의 슬럼프, 공기량, 염화물이온량(CI ⁻) 등 품질시험을 실시한 결과는 적정한가?		
	2. 운반차의 드럼내 잔수를 페레미콘 재생설비에서 제거후 레미콘을 적재하고 있는가?		
시멘트 저장 설비	1. 사일로는 방습을 위한 보호시설이 되어 있는가?		
	2. 종류별·제조사별로 보관하고 식별표시는 되어 있는가?		
	3. 투입구는 풍화방지를 위한 장치가 되어 있는가?		
혼화 재료 저장 설비	1. 혼화제는 직사광선, 동해 또는 우수의 침입에 의해 변질되지 않도록 저장되어 있는가?		
	2. 종류별·제조사별로 보관하고 식별표시는 하고 있는가?		
	3. 혼화제는 희석시 침전되지 않도록 교반기를 설치하고 가동되는가?		
	4. 혼화재 사일로는 방습을 위한 보호시설이 되어 있는가?		
	5. 플라이애쉬, 고로슬래그 미분말 사이로내 시료채취구 설치 여부		

점검부위	점 검 항 목	점 검 결 과	조치 결과
운반장치	1. 골재 저장장치 하부 개폐장치가 닫힌 상태에서 belt conveyer 부분으로 우수 등이 침투되어 누수되는 곳은 없는가?(포화상태의 골재 투입여부 확인)		
	2. 잔골재·굵은골재 운반용 belt conveyer 등 시설이 파손되어 운반중 재료손실이 발생할 부분은 없는가?		
	3. 옥외에 설치된 운반장치는 우수로부터 보호되어 있는가?		
회수수 처리시설 및 폐레미콘 처리시설	1. 회수수를 집수하기 위한 시설주변에 이물질 등이 투입될 가능성은 없는가?		
	2. 회수수 설비 내 불순물은 없으며, 교반기는 정상적으로 작동하고 있는가?		
	3. 폐레미콘 처리시설이 설치되어 있고 적정하게 가동하여 사용하고 있는가?		
믹서 등 기계장치	1. 교반날개 끝부분과 믹서내벽과의 간격이 20mm 이하인가?(믹서 확인이 불가능한 경우, 정기적으로 점검·관리하고 있는지 기록으로 확인)		
	2. 믹서 및 호퍼에서 재료의 누출은 없는가?		
	3. 점검구는 개폐가 용이한가?		
	4. 시멘트, 물, 골재, 혼화재료 계량장치는 교정필증이 부착되어 있는가?		
	5. 기계실내 누유, 누수 등이 발생하여 믹서내로 투입되는 곳은 없는가?		
운전실	1. 입력한 배합대로 생산하고 일일 현장배합표와 일치하는가?(자동계량기록지 출력물과 현장배합표를 상호 비교)		
	2. 골재의 표면수율(일 2회 이상 또는 150m ³ 마다), 골재입도(일 1회 이상)를 측정하여 일일 현장배합으로 보정하고 있는가?		
	3. 원자재의 밀도변화, 골재의 조립율 변동 등 변화에 따라 시방배합을 보정하고 있는가?		

점검부위	점 검 항 목	점 검 결 과	조치 결과
	4. 생산개시전 모르타르로 믹서를 가동시킨 기록을 유지하고 있는가?		
	5. 계량조에는 믹서로 배출 후 영점 관리가 되고 있는가?		
	6. 계량기 교정검사에 따른 보정값을 반영하고 있는가?		
	7. 각 재료별 계량오차의 허용범위 내에서 계량되고 작동상태는 정상적인가?		
	8. 정하중검사(년 2회 이상), 동하중검사(일 1회 이상)를 실시하고 있는가?		
시험실	1. 시험기구의 교정관리는 규정대로 실시하고 있는가?		
	2. 각종 시험기구의 설치 및 작동상태는 정상적인가?(마모시험기 철구무게, 체가름시험기 고정상태, 양생수조 온도 등)		
	3. 공장품질관리자는 자체시험항목에 대한 KS규정에 의한 시험방법을 숙지하고 있는가?		
품질관리 기록 등	1. 레미콘 생산시 공장의 품질관리 직원이 상주하여 품질관리업무를 수행하고 있는가?		
	2. 상시 레미콘의 압축강도, 슬럼프, 공기량, 염화물이온량(CI-) 등 품질시험을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	3. 골재 시험항목에 대하여 정기적으로 자체시험 또는 품질검사전문기관에 의한 시험을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?(필요시 기록내용 확인을 위한 시험병행) ※ 밀도, 흡수율, 입도, 조립률, 0.08mm체 통과량, 입자모양판정 실적율, 염분함유량(NaCl), 마모감량은 월 1회 이상 또는 골재원 변경시마다, 안정성과 알칼리골재반응 시험은 년 1회 이상 또는 골재원 변경시 마다 실시		

점검부위	점 검 항 목	점 검 결 과	조치 결과
	4. 원자재는 승인된 자재를 사용하고 있는가?		
	5. 해당공사 시방규정에 적합한 골재를 계속 사용 할 수 있는가?		
	6. 시멘트의 검사항목에 대하여 입고시 제조사의 시험성적서를 관리하고, 월 1회(KS제품은 2월 1회) 이상 자체시험 또는 건설기술관리법상 품질검사전문기관에 의한 시험(분말도)을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	7 시멘트를 3개월 이상 보관한 경우, 자체 시험 또는 건설기술관리법상 품질검사전문기관에 의한 시험(분말도)을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	8. 혼화재(플라이애쉬, 고로슬래그, 팽창재, 실리카폼 등)에 대해 제조사 시험성적서가 관리되고 있으며, 월 1회(KS제품은 2월 1회) 이상 자체시험 또는 건기법상 품질검사전문기관에 의한 시험(강열감량, 분말도)을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	9. 혼화재(플라이애쉬, 고로슬래그, 팽창재, 실리카폼 등) 사용시 공급원 승인권자와 혼화재 품질 등에 관하여 협의후 사용하는가?(계약서, 납품서 등의 비치 및 기록 확인, 혼화재 품질 시험 기록 확인)		
	10. 혼화재료의 반입시기를 기록하고 유지하고 있는가?		
	11. 혼화재 저장설비에 대해 주기적으로 청소를 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	12. 믹서의 혼합시간 결정시험은 제대로 하고 있는가?		
	13. 11번에서 결정된 근거대로 믹서의 혼합시간이 준수·관리되고 있으며, 생산기록지에 표기되고 있는가?		

점검부위	점 검 항 목	점 검 결 과	조치 결과
	14. 사용수(년 1회 이상)와 회수수(일 1회 이상)의 수질검사를 실시하고 기록은 유지하고 있는가? (단, 회수수는 고형분율에 대해 검사를 실시함)		
	15. 회수수 설비에 대한 점검을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	16. 혼합골재를 사용하는 경우 혼합하는 골재의 종류, 혼합비율, 혼합방법을 명시하고 정기적으로(월 1회 이상) 품질시험을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	17. 운반차(트럭 애지테이터)에 대한 성능시험을 주기적으로 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	18. 운반차(트럭 애지테이터)의 운전요원에 대해 주기적으로 교육훈련을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	19. 원자재 및 제품 품질시험 등은 원시데이터(Raw data : 최종시험 결과가 도출되기까지의 중간과정을 기록한 기록지)가 관리되고 있는가?		
기타	기타 품질관리에 영향을 미치는 사항		
종합의견			

※ 점검표 작성요령

- 1) 점검결과 및 조치결과는 점검자 책임하에 실제 점검한 내용을 구체적으로 작성하고 공장내에서 즉시 확인이 가능한 사항 등에 대하여 불필요한 증빙서류를 요구하지 말것.
- 2) 필요시 점검결과 등의 작성란 크기조정을 위한 서식조정 가능(중에서 횡으로 조정)

아스콘공장 사전(정기) 점검표

공 장 명	(대표 :)		점 검 일 자	년 월 일
공장위치	시(도) 군 면(동) 리 번지		공사명	
점 검 자 (발주청 관계자)	소속	직위(급)	성명	서명
점 검 자 (감독자)	소속	직위(급)	성명	서명
점 검 자 (시공자)	소속	직위(급)	성명	서명
수 검 자 (공장 관계자)	소속	직위(급)	성명	서명
운반가능 시간	포설 현장까지의 거리/시간 ()km / ()분		KS 인증	☐ 인증 ☐ 미인증
일최대생산량	톤/일		전년도 생산량	톤/년
운반시설	형식 : 용량 : 대수 :		폐아미콘 재생설비 구비 또는 처리계획 적정여부	☐ 구비 또는 적정 ☐ 미구비 또는 부적정 - 부적정 사유 기재
중요시험설비 비치 및 관리 상태	☐ 적 정 ☐ 부적정 - 부적정 사유기재	품질시험 기술자	성 명 : 자격보유종목 : 교육이수 현황 - 이수교육명 - 교육기관 및 기간	

점검부위	점 검 항 목	점검결과	조치결과
골재저장 설비	1. 1일 최대출하량 이상의 골재를 저장할 수 있으며, 규격별로 저장용량이 표시되어 있는가?		
	2. 적당한 배수시설이 설치되어 있으며, 바닥의 배수는 용이한가?		
	3. 바닥은 토사가 골재에 혼입되지 않도록 콘크리트 등 강성 바닥으로 되어 있는가?		
	4. 규격별 골재의 혼입을 방지하기 위한 칸막이 설치는 적정한가?		
	5. 우수, 빙설에 보호될 수 있는 시설이 설치되어 있는가?		
아스팔트 저장설비	1. 자기온도계에는 교정필증이 부착되어 있는가?		
	2. 종류별·제조사별로 보관하며 식별표시하고 있는가?		
채움재 저장설비	1. 사일로는 방습을 위한 보호시설이 되어 있는가?		
	2. 종류별·제조사별로 보관하고 식별표시는 되어 있는가?		
	3. 투입구는 풍화 방지를 위한 장치가 되어 있는가?		
콜드빈 (Cold bin)	1. 골재공급시 이물질 등의 혼입을 방지하기 위한 장치를 설치하고 관리하는가?		
	2. 옥외에 설치된 운반장치는 우수로부터 보호되어 있는가?		
드라이어 및 스크린	1. 드라이어 출구에 부착된 자기온도계에는 교정필증이 부착되어 있는가?		
	2. 예비 스크린은 종류별로 보유하고 관리되고 있는가?		

점검부위	점 검 항 목	점검결과	조치결과
하트빈 (Hot bin)	1. 각 빈에 시료 채취장치를 설치하고 있는가?		
	2. Overflow pipe가 설치되어 있는가?		
	3. 자기온도계에는 교정필증이 부착되어 있는가?		
믹서	1. 출구 부분에서 재료나 혼합물이 새는 경우는 없는가?		
	2. 믹서 내부로 구리스 등 이물질의 혼입 요인은 없는가?(믹서 확인이 불가능한 경우, 정기적으로 점검·관리하고 있는지 기록으로 확인)		
계량장치	아스팔트, 골재, 채움재 계량장치에 교정필증이 부착되어 있는가?		
운전실	1. 입력한 배합대로 생산하고 일일 현장배합표와 일치하는가?		
	2. 골재를 콜드빈(cold bin)에서 채취하여 일1회 이상 입도시험을 실시하고 입도 변화에 따른 보정을 실시하고 있는가?		
	3. 골재를 하트빈(hot bin)에서 채취하여 일 1회 이상 입도시험을 실시하고 입도변화에 따른 하트빈별 배합비를 보정하고 있는가?		
	4. 하트빈, 드라이어 출구, 아스팔트 저장소에 부착된 자기온도계는 정상적이며 교정검사를 주기적으로 실시하는가?		
	5. 골재 공급상태는 모니터로 확인이 되는가?		
	6. 계량기별로 하중검사를 정해진 방법에 따라 년 1회 이상 실시하고 있는가?		
	7. 계량기 교정검사에 따른 보정값을 반영하고 있는가?		
	8. 계량정도는 각 재료별 계량오차의 허용범위 내에 계량되고 작동상태는 정상적인가?		
	9. 계량조에서 믹서로 배출 후 영점 관리가 되고 있는가?		

점검부위	점 검 항 목	점검결과	조치결과
시험실	1. 시험기구의 교정관리는 규정대로 실시하고 있는가?		
	2. 각종 시험기구의 설치 및 작동상태는 정상적인가?(마모시험기 철구무게, 체가름시험기 고정상태, 다짐시험기 받침, 항온수조 온도 등)		
	3. 공장품질관리자는 자체시험항목에 대한 KS 규정에 의한 시험방법을 숙지하고 있는가?		
품질관리 기록 등	1. 아스콘 생산시 공장에 품질관리 직원이 상주하여 품질관리업무를 수행하고 있는가?		
	2. 아스콘 안정도, 흐름값, 공극률, 포화도 검사 등 품질시험을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	3. 골재 시험항목(밀도, 흡수율, 입도, 마모율, 안정성, 편장석율 등)에 대하여 월1회 이상 자체 시험을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?(필요시 품질시험 병행)		
	4. 콜드빈 유출량(하트빈 골재사용) 시험을 골재 변경시 또는 반기별 1회 이상 실시하는가?(보정 포함)		
	5. 원자재는 승인된 자재를 사용하고 있는가?		
	6. 아스콘 생산 전에 배합설계시의 골재 품질과 동일여부를 확인하여 상이할 경우 지방규정에 맞도록 골재 합성비율을 재조정 및 재배합을 하고 있는가?		
	7. 아스팔트의 시험항목에 대한 제조사의 시험성적서가 관리되고 있으며, 월 1회(KS제품의 경우 2월 1회) 이상 자체시험 또는 건설기술관리법상 품질검사전문기관에 의한 시험(침입도 등)을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
	8. 채움재의 검사항목에 대하여 제조공장의 시험성적서를 재료 입고시 마다 확인하고 있거나 또는 자체 검사를 실시하는가?		

점검부위	점 검 항 목	점검결과	조치결과
	9. 믹서의 혼합조건(혼합량, 혼합시간, 혼합온도), 혼합성능을 정하는 시험혼합을 실시하고 있는가?		
	10. 9번에서 결정된 근거대로 혼합조건을 준수하고 있는가?		
	11. 채움재의 반입량, 반입일 등 기록은 유지하고 있는가?		
	12. 폐아스콘을 재생하여 사용하는 경우 공급원 승인권자와 협의한 후 배합설계 등 품질에 대한 기록은 유지하고 있는가(폐아스콘 재생설비를 갖춘 공장만 해당)		
	13. 회수 더스트를 채움재로 재활용하는 경우 공급원 승인권자와 협의한 후 회수 더스트 품질기준에 따라 시험을 실시하고 기록은 유지하고 있는가?		
기타	기타 품질관리에 영향을 미치는 사항		
종합의견			

※ 점검표 작성요령

- 1) 점검결과 및 조치결과는 점검자 책임하에 실제 점검한 내용을 구체적으로 작성하고 공장내에서 즉시 확인이 가능한 사항 등에 대하여 불필요한 증빙서류를 요구하지 말것
- 2) 필요시 점검결과 등의 작성란 크기조정을 위한 서식조정 가능(종에서 횡으로 조정 등)

[별지 제3호서식]

레미콘 시공품질관리 점검표

공 사 명		점 검 일 자	년 월 일
자재공급 공 장 명		자 재 반입량	
감 독 자	소속	성명	서명
시 공 자	소속	성명	서명
시공위치	구조물명: 부위:		

시공 장비 점검결과						
장 비 명	규 격	사용대수	점검결과		조치내용	
1. 펌프카						
2. 진동기						
3. 양생기						
4. 기타						
품질관리 점검내용						
원재료 점검내용		점검결과			조치내용	
1. 콘크리트의 종류						
2. 시멘트의 종류						
3. 혼화제의 종류						
4. 혼화제의 종류						
5. 일일배합표 확인						
6. 기타						
품질시험 구분		시방 기준	총검사 횟수	합격 횟수	불합격 횟수	조치내용
1. 슬럼프시험						
2. 공기량시험						
3. 염화물이온량(CI ⁻)						
4. 공시체 강도시험						
5. 기타						

※ 작성요령

- 자재의 규격별, 시설물 타설 위치별 등등 감독자가 구분할 필요가 있는지를 판단하여 현장여건에 맞추어 조정 작성가능
- 검사결과는 검사횟수를 기재하며 총검사수 및 합격·불합격 횟수를 기재
- 조치내용은 불합격 자재에 대한 조치내용임.

[별지 제4호서식]

아스콘 시공품질관리 점검표

현 장 명		점 검 일 자	년 월 일
자재공급 공 장 명		자 재 반입량	
감 독 자	소속	성명	서명
시 공 자	소속	성명	서명
시공위치			

시공장비 점검결과						
점 검 항 목		규격	사용대수	점검결과	조치내용	
1. 마카담로라						
2. 타이어로라						
3. 탄뎀로라						
4. 휘니서						
5. 기타						
품질관리 점검내용						
점검	품질시험 구분	시방 기준	총검사 횟수	합격 횟수	불합격 횟수	조치내용
플랜트 혼합물	1. 안정도					
	2. 흐름도					
	3. 공극률					
	4. 포화도					
	5. 역청함유량					
	6. 체가름(입도)					
	7. 기타					
포설시 품질관리	1. 혼합물 온도					
	2. 혼합물 밀도					
	3. 포설 두께					
	4. 시공 조인트					
	5. 기타					

※ 작성요령

- 자재의 규격별, 시설물 포설 위치별 등등 감독자가 구분할 필요가 있는지를 판단하여 현장여건에 맞추어 조정 작성가능
- 조치내용은 불합격 자재에 대한 조치내용임

[별지 제5호서식]

레미콘(아스콘) 품질시험·검사대장

공사명 :

자재명 :

연번	연·월·일	시공위치 (시공량)	시험·검사항목	시험성과	시험자 서명	감독자 확인	비고 (생산공장)

※ 건설기술관리법시행규칙 제16조의 규정에 의한 [별지 33 서식] 품질시험·검사대장에는 레미콘·아스콘외의 재료 등에 대한 품질시험·검사결과를 기재함

[별지 제6호서식]

불량자재폐기 협약서

☐ 불량자재 내역

운반차 번호	
자재명 및 규격	
반 품 현 장	
반 품 일 시	
반품 지시자	감독자 ○ ○ ○ 또는 현장 품질관리자 ○ ○ ○ 서명
반 품 사 유 (구체적으로 기재)	

상기와 같이 반품 지시된 불량자재는 폐기처리 할 것을
확약합니다.

년 월 일

☐ 확인자

구분(직책)	성 명	전화번호	주 소	서 명
운전기사				
공장 품질관리책임자				

※ 첨부 : 레미콘 · 아스콘 납품서(구입자용) 첨부

레미콘(아스콘) 공장 정기점검 결과 보고

(청)

1) 총 괄

구분	점검 공장수	지적 공장수	관련 지적건수				
			계	자재관리	공정관리	품질관리	설비관리
계							
상반기							
하반기							

2) 지적사항

번호	공장명	공사명	공장 위치	지적유형	지적내용	조치결과
1				자재관리		
				공정관리		
				품질관리		
				설비관리		
2				자재관리		
				공정관리		
				품질관리		
				설비관리		
3				자재관리		
				공정관리		
				품질관리		
				설비관리		

건설현장 축중기 설치지침

[국토해양부훈령 2014-467호, 2014.12.22.]

제1조(목적) 이 지침은 도로법 제77조 및 “건설공사 차량 과적방지 지침”에 따라, 건설현장에서 덤프트럭의 과적행위를 근본적으로 방지하기 위하여 건설현장에 축중기설치를 의무화하고, 건설공사 관계자(발주청, 건설사업관리용역업자, 시공자)가 준수하여야 할 사항을 규정함을 목적으로 한다

제2조 (적용범위) 이 지침은 건설기술진흥법 제2조제6호에 따라 발주청이 발주하는 건설공사를 대상으로 한다

제3조 (대상현장) ①도로법 제10조에 따른 도로(고속도로, 국도, 지방도 등)를 이용하는 사토 또는 순성토 운반량이 10,000㎥ 이상인 건설공사(진행 중인 공사는 잔량이 10,000㎥ 이상인 경우를 말한다) 현장에는 의무적으로 설치하여야 한다

②10,000㎥ 이하의 현장이라도 발주청에서 과적의 우려가 있어 축중기를 설치할 필요가 있다고 판단되는 현장에는 설치할 수 있다

제4조 (축중기 설치·운영방법) ①건설공사 계약자(시공자)는 10톤 이상의 중량을 측정할 수 있는 축중기를 설치하여야 한다

②축중기는 덤프트럭이 토석을 적재하고 도로로 나갈 때 중량을 쉽게 측정할 수 있도록 경사지나 굴곡지가 아닌 평탄한 지역에 설치되어야 한다

③축중기는 차량의 축중에서 계량하고자 하는 측정축이 타축과 수평이 유지된 상태에서 계량할 수 있도록 견고하게 설치되어야 한다

④축중기 운영방법은 「건설공사 차량 과적방지 지침」에 따라 운영하되, 운전자가 측정을 원할 경우에는 언제든지 계측을 실시하여야 한다

⑤축중기는 청소나 교정 등 유지관리를 철저히 하여 상시계측이 가능하도록 관리되어야 한다

제5조 (공사계약 시방서에 명기할 사항) 축중기설치 대상현장을 운영할 발주청은 다음 각호 사항을 공사계약시방서에 명기하여야 한다

1. 수급인, 하수급인 및 시공참여자는 공사차량이 도로의 구조보전과 운행의 위험을 방지하기 위해, 도로법 시행령 제55조제2항에서 정한 운행제한 기준(총중량 40톤, 축하중 10톤 등)을 초과하여 운행을 하지 않도록 관리하여야 한다

2. 이를 효율적으로 관리하기 위해 도로법 제8조에 따른 도로(고속도로, 국도, 지방도 등)를 이용하는 사토 또는 순성토 운반량이 10,000m³ 이상인 건설공사(진행중인 공사는 잔량이 10,000m³ 이상인 경우를 말한다) 현장은 「건설현장 축중기 설치 지침」에 따라 축중기를 설치·운영하여야 한다

제6조 (축중기 검사기준) 건설공사 계약자(시공자)는 축중기를 신규 취득할 때 또는 고장수리를 한 후에는 다음 각호에 따라 검사를 실시하여야 한다

1. 신규 취득 검사시 허용오차는 각 제작사의 제작정밀도 범위 이내에 들어야 한다

2 계량기의 검사

가. 정기검사(2년)

정기검사는 계량에 관한 법률 제32조에 따라 실시하여야 한다

나. 교정검사(수시)

국가표준기본법 제14조 및 동법 시행령 제12조에 따라 기술표준원장이 지정한 국가교정기관에 의뢰하여야 한다

제7조 (축중기 설치 비용 반영 방법) ①축중기 설치 대상공사를 계획하고 있는 발주청에서는 이 지침에 따라 축중기 설치비용을 설계에 반영하여야 하며, 이미 발주되어 운영중인 현장은 설계변경 시 반영한다

②설치 및 운영비용은 표준품셈에서 정한 축중기 설치·해체 및 손료비용을 참고하여 반영한다

제8조 (유효기간) 이 훈령은 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」에 따라 이 훈령을 발령한 후 법령이나 현실 여건의 변화 등을 검토하여야하는 2015년 7월 31일까지 효력을 가진다

부 칙(2009. 8. 17)

제1조(시행일) 이 훈령은 발령한 날부터 시행한다.

제2조 (종전 지침의 폐지) 종전의 “건설현장 축중기 설치 지침”(건설안전과-448, '08.12.19)은 폐지한다

부 칙(2014.12.22)

이 훈령은 발령한 날부터 시행한다.

건설공사 하도급 심사기준

[국토해양부고시 제2014-633호, 2014.10.23, 일부개정]

제1조(목적) 이 기준은 건설산업기본법 제31조, 같은법 시행령 제34조 및 공사계약일반조건 제42조의 규정에 의하여 발주자가 부적당한 하수급인의 변경을 요구하기 위하여 하수급인의 시공능력·하도급계약금액의 적정성 등을 심사하는데 필요한 방법·항목·절차 등을 정하는 것을 목적으로 한다.

제2조(정의) 이 기준에서 사용하는 용어의 정의는 다음과 같다.

1. “하도급부분금액”이라 함은 당해 하도급하고자 하는 공사부분에 대하여 수급인의 도급금액산출내역서상의 계약단가(직·간접 노무비, 재료비 및 경비를 포함한다)를 기준으로 산출한 금액에 일반관리비·이윤 및 부가가치세를 포함한 금액을 말하며, 수급인이 직접 지급하는 자재의 비용과 법 제34조제3항에 따른 하도급대금지급보증서 발급에 소요되는 금액 등 관계 법령에 따라 수급인이 부담하는 금액은 제외한다.
2. “하도급계약금액”이라 함은 수급인이 하수급자와 하도급계약을 맺으면서 지급하기로 계약한 금액을 말한다.
3. “하도급율”이라 함은 하도급계약금액을 하도급부분금액으로 나눈 비율을 말한다.
4. “발주자”라 함은 당해 건설공사를 건설업자에게 도급하는 자를 말한다. 다만, 수급인으로서 도급받은 건설공사를 하도급 하는 자를 제외한다.

제3조(하도급심사기준의 열람) 삭제

제4조(하도급심사대상 공사) 발주자는 제5조의 규정에 의한 하도급관련 서류의 검토결과 하도급율이 건설산업기본법시행령(이하 “시행령”이라 한다) 제34조제1항에 해당하는 경우에는 하도급의 적정성 여부에 대하여 심사할 수 있다. 이 경우 국가·지방자치단체 또는 공공기관(국가 또는 지방자치단체가 출자 또는 출연한 법인을 말한다. 이하 같다)인 발주자는 하도급의 적정성 여부를 건설산업기본법 제31조제5항에 따라 설치된 하도급계약심사위원회(이하“하도급계약심사위원회”라 한다)에서 심사토록 하여야 한다.

제5조(하도급 관련서류의 검토) ①발주자는 건설산업기본법(이하 “법”이라 한다) 제29조 제4항에 의하여 수급인으로부터 하도급 계약내용을 통보받은 경우에는 규칙 제26조의 규정에 의한 서류가 포함되어 있는지를 확인하고 그 내용을 검토하여야 한다.

②제1항의 규정에 의한 하도급통지내용의 검토결과 제4조의 하도급심사대상 공사에 해당하는 경우에는 수급인에게 다음 각호의 서류를 추가로 제출할 것을 요구할 수 있다.

②발주자가 국가·지방자치단체 또는 공공기관인 경우에는 제1항 각 호에 해당하는지 여부에 대하여 하도급계약심사위원회의 심의를 거쳐야 한다.

③발주자는 제1항의 규정에 의한 변경요구를 하고자 하는 경우에는 하도급통보를 받은 날 또는 그 사유가 있음을 안 날로부터 30일 이내에 서면으로 이를 요구하여야 한다.

제10조(재심사) ①제9조의 규정에 의한 발주자의 통보에 대하여 수급인이 부당하다고 인정하는 경우에는 7일 이내에 관련서류를 변경·보완 또는 추가하여 재심사를 요구할 수 있다.

②제1항의 규정에 의한 재심사요구에 대하여 발주자는 이를 심사한 후 7일 이내에 그 결과를 수급인에게 통지하여야 한다. 다만, 발주자가 국가·지방자치단체 또는 공공기관인 경우 사전에 하도급계약심사위원회의 의견을 들어야 한다.

제11조(하수급인의 변경요구) ①발주자가 제9조의 규정에 의하여 수급인에게 하도급계약 내용 또는 하수급인의 변경을 요구한 경우에 수급인은 특별한 사유가 없는 한 이에 응하여야 한다.

②발주자는 수급인이 정당한 사유없이 제1항의 요구에 응하지 아니하여 공사결과에 중대한 영향을 초래할 우려가 있다고 인정하는 때에는 법 제31조제4항의 규정에 의하여 건설공사의 도급계약을 해지할 수 있다.

제12조(재검토기한) 「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야 하는 기한은 2017년 9월 30일까지로 한다.

부 칙(2014. 10. 23.)

①(시행일) 이 기준은 고시한 날부터 시행한다.

②(경과조치) 이 기준 시행일 이전에 하도급계약을 체결한 건설공사에 관하여는 종전의 기준에 따른다.

전라북도일상감사규정

(일부개정) 2003-03-21 훈령 제 1332호

(전부개정) 2012-01-06 훈령 제 1602호

제1조(목적) 이 규정은 「공공감사에 관한 법률」 제22조 및 같은 법률 시행령 제13조에 따른 일상감사의 대상, 기준 및 절차 등 일상감사의 시행에 필요한 사항을 규정함을 목적으로 한다.

제2조(정의) 이 규정에서 사용하는 용어의 정의는 다음과 같다.

1. “일상감사”란 소속된 기관의 주요업무 집행에 앞서 그 업무의 적법성·타당성 등을 점검·심사하는 사전예방적 감사를 말한다.
2. “감사기구의 장”(이하 “감사관”이라 한다)이란 자체감사기구의 업무를 총괄하고 감사담당자를 지휘·감독하는 사람을 말한다.
3. “집행부서의 장”이란 일상감사 대상업무를 처리하는 부서 또는 기관의 장을 말한다.

제3조(대상기관) 일상감사의 대상기관은 다음 각 호와 같다.

1. 본청(소방안전본부 포함)
2. 직속기관 및 사업소
3. 새만금군산경제자유구역청
4. 도의회 사무처
5. 전라북도가 출자 또는 출연한 기관·단체 또는 법인
6. 전라북도가 설립한 지방공기업

제4조(실시주체) 일상감사의 실시주체는 도지사가 일상감사 업무를 분장하고 있는 감사관이 된다.

제5조(대상업무) ① 일상감사의 대상업무는 주요정책의 집행업무, 계약업무, 예산관리업무, 그 밖에 필요하다고 인정하는 업무로서 그 범위는 별표 1과 같다. 다만, 투·융자심사 또는 원가심사를 받은 사업은 일상감사를 받은 것으로 갈음할 수 있다.

② 별표 1에서 정한 감사대상업무 이외에도 필요하다고 인정하는 경우에는 일상감사를 실시할 수 있다.

제6조(감사시기) 일상감사는 최종 결재권자(“전결권자”를 포함한다)의 결재 전에 실시하는 것을 원칙으로 한다. 다만, 일상감사를 거칠 수 없을 만큼 긴급한 업무추진이 필요한 경우로서 감사관과 협의를 거쳐 최종 결재권자의 결재 이후에 일상감사를 실시할 수 있다.

제7조(감사요청) 집행부서의 장은 최종 결재권자 결재 전에 별지 제1호서식의 일상감사 요청서 및 관련서류를 첨부하여 감사관에게 일상감사를 요청하여야 한다.

제8조(감사실시방법) ① 일상감사는 집행부서의 장이 제출한 서류 등에 따라 서면감사를 실시하는 것을 원칙으로 한다. 다만, 필요하다고 인정하는 경우에는 실지감사를 병행할 수 있다.

- ② 감사관은 일상감사의 처리를 위하여 필요한 경우 집행부서의 장과 직원에게 출석 및 진술, 의문사항에 대한 질의·확인, 관련 자료의 제출 등을 요구할 수 있으며, 집행부서의 장과 직원은 그 요구에 따라야 한다.
- ③ 감사관은 일상감사로 요청된 업무가 전문성이 요구될 경우에는 변호사, 공인회계사 등 전문가의 협조 또는 자문을 구할 수 있다.
- ④ 전문가가 일상감사에 협조 또는 자문을 하는 경우 예산의 범위 내에서 수당과 소요 경비를 지급할 수 있다.

제9조(감사중점사항) 일상감사는 다음 각 호의 사항에 중점을 두어 실시한다.

- 1. 사업추진의 합법성
- 2. 사업추진의 경제성·타당성·효과성
- 3. 사업목적의 적정성
- 4. 그 밖에 심사가 필요한 사항 등

제10조(감사결과 통보 및 처리) ① 감사관은 일상감사를 요청받은 날로부터 15일 이내에 별지 제2호서식의 일상감사 의견서를 작성하여 집행부서의 장에게 송부하여야 한다. 다만, 사안이 복잡하거나 신중한 처리 등을 위하여 감사기간의 연장이 필요한 경우에는 집행부서의 장과 협의하여 기간을 정하여 연장할 수 있다.

② 집행부서의 장은 제1항에 따른 일상감사의 의견에 이의가 있을 때에는 그 의견서를 받은 날부터 15일 이내에 그 사유와 입증자료 등 필요한 서류를 첨부하여 감사관에게 재검토를 요청할 수 있다.

③ 감사관은 제2항에 따른 재검토 요청이 있는 날부터 15일 이내에 재검토 요청이 이유 없다고 인정되는 경우 요청을 기각하고, 이유 있다고 인정될 때에는 감사의견을 변경하는 등 필요한 조치를 하여야 한다.

④ 집행부서의 장은 제1항의 일상감사 의견서를 송부받은 날로부터 15일 이내에 별지 제3호서식에 따라 그 조치결과를 감사관에게 통보하여야 한다. 다만, 일상감사결과 적정의견에 대하여는 조치결과의 통보를 생략할 수 있다.

⑤ 감사관은 제4항에 따른 조치결과를 검토하여 그 조치가 적절하지 않다고 인정될 때에는 집행부서의 장에게 시정을 요구할 수 있다.

⑥ 집행부서의 장은 최종결재권자의 결재를 받을 때 일상감사 의견서와 그 조치결과를 첨부하여야 한다.

제11조(사후관리) 감사관은 일상감사 요청된 사항에 대한 처리 및 조치결과 등을 별지 제4호서식에 따라 일상감사 관리대장에 기록 관리하여야 한다.

부칙 <전부개정 2012. 1. 6 훈령 1602>
이 규정은 발령한 날부터 시행한다.

전라북도 원가심사업무 처리규칙

(제정) 2008-09-19 규칙
(일부개정) 2010-10-01 규칙

제1조 (목적) 이 규칙은 전라북도(이하 “도”라 한다)에서 수행하는 원가심사업무에 대한 기본적인 사항을 규정함으로써 업무처리의 적정성을 도모하고, 예산집행의 효율성을 높임 그 목적으로 한다.

제2조 (정의) 이 규칙에서 사용하는 용어의 정의는 다음과 같다.

1. “원가심사”라 함은 제3조 각 호의 사업에 대한 사업비를 분석하여 조정하는 것을 말한다.
2. “심사부서”라 함은 도의 원가심사업무를 분장하고 있는 부서를 말한다.
3. “발주부서”라 함은 제3조 각호의 사업을 추진하는 다음 각목의 부서 또는 기관을 말한다.

가. 도 본청의 실·국·본부

나. 도의 직속기관 및 사업소

다. 도 지방공기업

라. 도 출연기관

마. 도의회 사무처<신설 2010.10.1>

바. 새만금·군산 경제자유구역청<신설 2010.10.1>

사. 시·군(구청 포함)의 본청, 직속기관 및 사업소, 시·군 지방공기업 및 출연기관
<신설 2010.10.1>

제3조 (원가심사 대상사업) 이 규칙에 의한 원가심사 대상사업은 다음 각 호의 하나와 같다. 이 경우 지방공기업 및 시·군의 대상사업은 국·도비 보조 사업에 한한다.<신설 2010.10.1>

1. 다음 각목의 하나에 해당하는 공사

가. 「건설산업기본법」에 의한 종합공사 중 추정금액 5억원 이상의 공사

나. 「건설산업기본법」에 의한 전문공사 중 추정금액 3억원 이상의 공사

다. 「전기공사업법」에 의한 전기공사 중 추정금액 3억원 이상의 공사

라. 「정보통신공사업법」에 의한 정보통신공사 중 추정금액 3억원 이상의 공사

마. 「소방시설공사업법」에 의한 소방시설공사 중 추정금액 3억원 이상의 공사

바. 「문화재보호법」에 의한 문화재수리공사 중 추정금액 3억원 이상의 공사

2. 공사의 1회 설계변경이 당해 계약금액의 10% 또는 3억원(시·군 설계변경은 20억원 이상 공사로서 10%) 증가하는 경우는 설계변경요인 발생시 시공전 설계변경 및 원가심사를 하여야 한다.<신설 2010.10.1>

3. 다음 각목의 하나에 해당하는 용역

가. 학술연구용역 : 학문분야의 기초과학과 응용과학에 관한 연구용역 및 이에 준하는 용역 중 추정금액 5천만원(시·군 7천만원) 이상의 용역<신설 2010.10.1>

나. 건설기술용역 : 「건설기술관리법」 제2조 제3호 등 이에 준하는 건설기술용역 중 추정금액 2억원 이상의 용역

다. 일반용역 : 가목 및 나목외의 용역 중 추정금액 5천만원(시·군 7천만원) 이상의 용역<신설 2010.10.1>

4. 물품의 제조·구매(제2조 제3호다목 내지 라목의 지방공기업 및 출연기관의 발주부서는 이를 제외한다)중 추정금액 2천만원 이상의 물품의 제조·구매<신설 2010.10.1>

제4조 (원가심사 제외사업) 심사부서의 장은 제3조의 규정에 불구하고, 다음 각 호의 하나에 해당하는 사업에 대하여는 원가심사를 실시하지 아니할 수 있다.

1. 「조달사업에관한법률」의 규정에 의한 조달발주사업(단 자체발주 사업에 대한 원가심사는 도에서 할 수 있다.)
2. 「지방자치단체를 당사자로 하는 계약에 관한 법률 시행령」 제73조 및 제75조에 따른 설계변경(물가변동으로 인한 계약금액 조정, 공사기간, 운반거리 등의 변경)
3. 그 밖에 사업의 성격이나 취지에 비추어 심사가 불필요하다고 전라북도지사(이하 “도지사”라 한다)가 인정하는 사업<신설 2010.10.1>

제5조 (심사요청) ①발주부서의 장은 제3조 각 호의 사업에 대한 도급계약을 체결하기 전에 심사부서의 장에게 사업비에 대한 원가심사를 요청하여야 한다.

②발주부서의 장은 제1항의 규정에 의하여 원가심사를 요청하는 때에는 별지 제1호부터 별지 제7호까지의 서식에 따른 심사요청서와 관계서류를 제출하여야 한다.

제6조 (심사실시) ①심사부서의 장은 원가심사 요청된 사업비가 신뢰할 수 있는 자료와 기준에 따라 합리적으로 산정되었는 지의 여부를 심사하여야 한다. 이 경우 시장조사를 하거나 전문기관에 원가분석을 의뢰하는 등 필요한 조치를 취할 수 있다.

②심사부서의 장은 제5조 제2항의 규정에 따라 제출된 서류의 보완이 필요한 경우에는 그 보완사항과 보완기간을 명시하여 발주부서의 장에게 통지하여야 한다. 이 경우 발주부서의 장은 그 기간 내에 보완자료를 심사부서의 장에게 제출하여야 한다.

③원가심사 대상업무중 원가심사부서의 전문기술인력이 부족한 분야에 대하여는 해당 기술인력을 보유한 업무부서에 원가심사를 의뢰할 수 있다.

제7조 (심사결과) ①심사부서의 장은 원가심사요청을 받은 날부터 15일(제6조 제2항에 따른 보완기간을 제외한다)이내에 발주부서 및 계약부서의 장에게 심사결과를 통보하여야 한다. 다만, 심사부서의 장은 원가심사기간 연장이 필요한 경우에 발주부서의 장과 협의하여 원가심사기간을 조정할 수 있다.

②제1항에 따라 심사결과를 통보받은 발주부서의 장은 특별한 사유가 없는 한 원가심사 결과에 따라 사업비를 재산정하여 사업을 추진하여야 한다.

③발주부서의 장은 심사부서의 원가심사결과에 이의가 있거나 수용하기 곤란한 특별한 사유가 있는 때에는 소명서를 첨부하여 심사부서에 재심사를 요청할 수 있다. 이 경우 심사부서는 재심사의 요청을 받은 날부터 5일 이내에 그 결과를 통보하여야 한다.

④원가심사를 받은 사업은 일상감사를 생략할 수 있다.

제8조 (원가분석자문회 구성 등) ①사업비 산정과 관련된 다음 각 호의 사항에 대한 자문을 위하여 전라북도에 전라북도원가분석자문회(이하 “자문회”라 한다)를 설치·운영할 수 있다.

1. 신기술 또는 특수공법 적용의 타당성 검토
2. 공법변경, 품목 및 규격변경 등에 대한 타당성 검토
3. 그 밖에 지사가 필요하여 부의하는 사항

②자문회는 위원장을 포함한 10인 이내의 위원으로 구성하되, 위원장은 기획관리실장이 되고, 위원은 다음 각 호의 어느 하나에 해당하는 자중에서 도지사가 위촉 또는 임명한다.

1. 시설직렬 5급 이상 직원 또는 동등이상 경력자
2. 토목공학분야 대학교수
3. 토목관련 기술사 자격 취득 후 3년 이상 경력자
4. 그 밖의 시설분야의 전문적 식견과 지식을 갖춘 자

③그 밖에 자문회의 구성·운영에 필요한 세부사항은 위원장이 정한다.

④위원의 임기는 2년으로 하되, 연임할 수 있다.

제9조 (수당 등) 자문위원 및 자문회에 참석하는 관계전문가 등에 대해서는 예산의 범위 안에서 수당 및 여비 등을 지급할 수 있다. 다만, 공무원이 위원일 경우 그 소관업무와 직접 관련되어 출석하는 경우에는 그렇지 않다.<신설 2010.10.1>

제10조 (공표) 심사부서의 장은 원가심사결과에 대한 사례를 취합·분석하여 이를 공표하는 등 사업비의 적정한 산정에 필요한 조치를 할 수 있다.

제11조 (운용 규정) 이 규칙에 규정한 것 외에 세부적인 사항은 전라북도 원가심사 업무처리 편람으로 정하여 운영한다.

부 칙

이 규칙은 공포한 날부터 시행한다.

부 칙<2010.10.1규칙2822>

이 규칙은 공포한 날부터 시행한다.

사회보험의 보험료 적용기준

국토교통부 고시 제2013 - 738호

건설산업기본법 제22조제5항 및 같은법시행령 제26조의2에 따라 사회보험(고용보험, 산업재해보상보험, 국민연금보험, 국민건강보험 및 노인장기요양보험)의 보험료 적용기준을 다음과 같이 고시합니다.

2013년 11월 26일

국토교통부장관

1. 보험료 적용기준

가. 고용보험의 보험료

- 보험료 비용 : 노무비×율
- 보험료 요율

구 분	1등급	2등급	3등급	4등급	5등급	6등급	7등급이하
요율(%)	1.39	1.17	0.97	0.92	0.89	0.88	0.87

※ 등급은 조달청의 유자격자명부기준에 따름

- 적용대상
 - 모든 건설공사
 - 다만, 총공사금액[(도급금액+관급재료)에서 부가세 제외] 2천만원 미만의 건설공사를 건설업자가 아닌 자가 시공 시 적용제외
- 적용기준
 - 일반(등급)공사 : 해당등급 요율적용
 - PQ, 실적대상공사 : 공사금액에 따라 해당등급(토목, 건축 구분)요율 적용
 - 수의계약 대상공사 : 해당업체 시공능력평가액의 등급요율 적용
 - 그 밖의 공사 : 공사금액에 따라 해당등급 요율 적용

나. 산업재해보상보험의 보험료

- 보험료 비용 : 노무비×율
- 보험료 요율 : 「고용보험 및 산업재해보상보험의 보험료징수 등에 관한 법률」 제14조제3항 및 제4항, 같은법 시행령 제13조 및 같은 법 시행규칙 제12조의 규정에 따라 노동부장관이 고시하는 요율
- 적용대상
 - 모든 건설공사

- 다만, 총공사금액[(도급금액+관급재료)에서 부가세 제외] 2천만원 미만의 건설공사를 건설업자가 아닌 자가 시공 시 적용제외

다. 국민연금보험의 보험료

- 보험료 비용 : 직접노무비(공사예정금액이 있는 경우에는 공사 예정금액상의 직접노무비를 말함)×율
- 보험료 요율 : 2.49%
- 적용대상 - 공사기간이 1개월 이상인 모든 건설공사

라. 국민건강보험의 보험료

- 보험료 비용 : 직접노무비(공사예정금액이 있는 경우에는 공사예정금액상의 직접노무비를 말함)×율
- 보험료 요율 : 1.70%
- 적용대상 - 공사기간이 1개월 이상인 모든 건설공사

마. 노인장기요양보험의 보험료

- 보험료 비용 : 국민건강보험의 보험료(라항) ×율
- 보험료 요율 : 「노인장기요양보험법」 제9조제1항 및 같은 법 시행령 제4조에 따른 요율
- 적용대상 - 공사기간이 1개월 이상인 모든 건설공사

2. 재검토기한

「훈령·예규 등의 발령 및 관리에 관한 규정」(대통령훈령 제248호)에 따라 이 고시 발령 후의 법령이나 현실여건의 변화 등을 검토하여 이 고시의 폐지, 개정 등의 조치를 하여야 하는 기한은 2016년 11월 25일까지로 한다.

3. 행정사항

가. (시행일) 이 고시는 고시한 날부터 시행한다.

나. (적용례) 이 고시는 시행한 날 이후 최초로 건설공사에 대한 입찰공고를 하는 분(입찰공고를 하지 아니하고 도급계약을 체결하는 경우에는 계약일을 말함)부터 적용한다.

다. (종전 고시의 폐지) 이 고시 시행과 동시에 국토해양부 고시 제 2011-271(2011.6.10)는 폐지한다.

6. 부 록

가. 용지보상

□ 용지보상 업무

- 용지 및 지장물은 누락되지 않도록 철저히 조사
- 특히 건물(가옥)조사시 물건이 누락되어 재감정 하는 사례가 없도록 조사 및 건물 사진 도면 첨부
- 용지비 산정은 해당읍면의 기준지가 조사액에 물가 상승률을 적용하되 현지 조사를 철저히 하고
- 지장물(가옥, 분묘등), 한전주, 체신주는 별도로 조사, 도면을 각각 작성 제출
- 진입로 및 도로의 대성토, 대절토로 인하여 기존 가옥 기타 지장물등이 본래의 기능을 발휘할 수 없거나 민원의 대상이 될 우려가 있는 물건은 보상에 포함

보상업무처리 절차

절 차	내 용
사업계획의 확정	보상기초자료(용지도, 용지조서, 지장물조서)
토지분할측량 실시	지적공사에 분할측량의뢰 사업지역의 면적확정(분할도, 토지이동조서)
보상주체의 결정	• 사업수행자가 직접 수행 • 위탁보상(지자체, 보상전문기관(도공, 주공등))
보상협의회 개최	• 사업지역 소재지 시·군·구(자치구)에 설치 • 15~23인 위원(토지소유자 30%이상)
기본조사	• 용지도 : 분할측량 성과도를 기초로 작성 • 토지조서 작성 • 물건조서 작성
보상계획 (공고, 열람, 통지)	• 주요 일간신문 공고 • 14일 이상 일반에 열람 • 소유자 권리자에게 개별통지
감정평가	감정평가업자 2인 이상 (토지소유자가 감정평가사 1인을 선정)
보상금액 산정	최고평가액이 최저평가액의 1.3배 초과시 다시 평가
손실보상 협의	보상금지급, 소유권 이전등기
사업인정고시	도로구역결정(변경)고시 및 도시관리계획 실시계획인가고시로 의제
토지세목고시	수용대상토지에 대한 세목고시
보상협의 협의경위서 작성	※ 협의성립시 중앙토지수용위원회에 『협의성립확인』 신청→협의성립확인 (확인신청 수리)
토지수용재결 신청	토지(물건)조서 및 협의경위서에 소유자 및 관계인 서명날인
조사·심의·재결	중앙토지수용위원회
재결금 지급·공탁	공탁은 관할 지법·지원(※군법원 제외) 수용시기까지 미지급·미공탁시 재결실효
이의신청 접수	재결서를 송달받은 날로부터 1월이내
조사·심의·이의재결	중앙토지수용위원회
이의재결 증액 보상금지급·공탁	재결서를 송달받은 날로부터 1월이내
행정소송	재결서를 송달받은 날로부터 1월이내

나. 편입물조서

- 사업지구: ~ (km)
- 용역사:

편입토지집계표

시군읍면

[illegible]

편입지장물집계표

읍면별	합계	주 택			부 속 사			임목	정원수	담 장	분 묘
		계	전부	일부	계	전부	일부				
합 계	건	동	동	동	동	동	동	필지 (본)	필지 (본)	개소 (m)	기

도로사업편입토지조서

연번	토지소재지					지적	편입 면적	토지대장상소유자		등기부상소유자		비고
	시군	읍면	이동	번지	지목			주 소	성명	주 소	성명	

도로사업편입지장물조서

[illegible]

지 장 물 조 서

물건소재지		시군		읍면동		리	지번
소유자주소		시군		읍면동		리	지번
						성 명	
편 입 물 건	물건명	구조	용도	측정내역		편 입 대 상	
						수 양	면 적
평면도				사 진			

분 묘 조 서

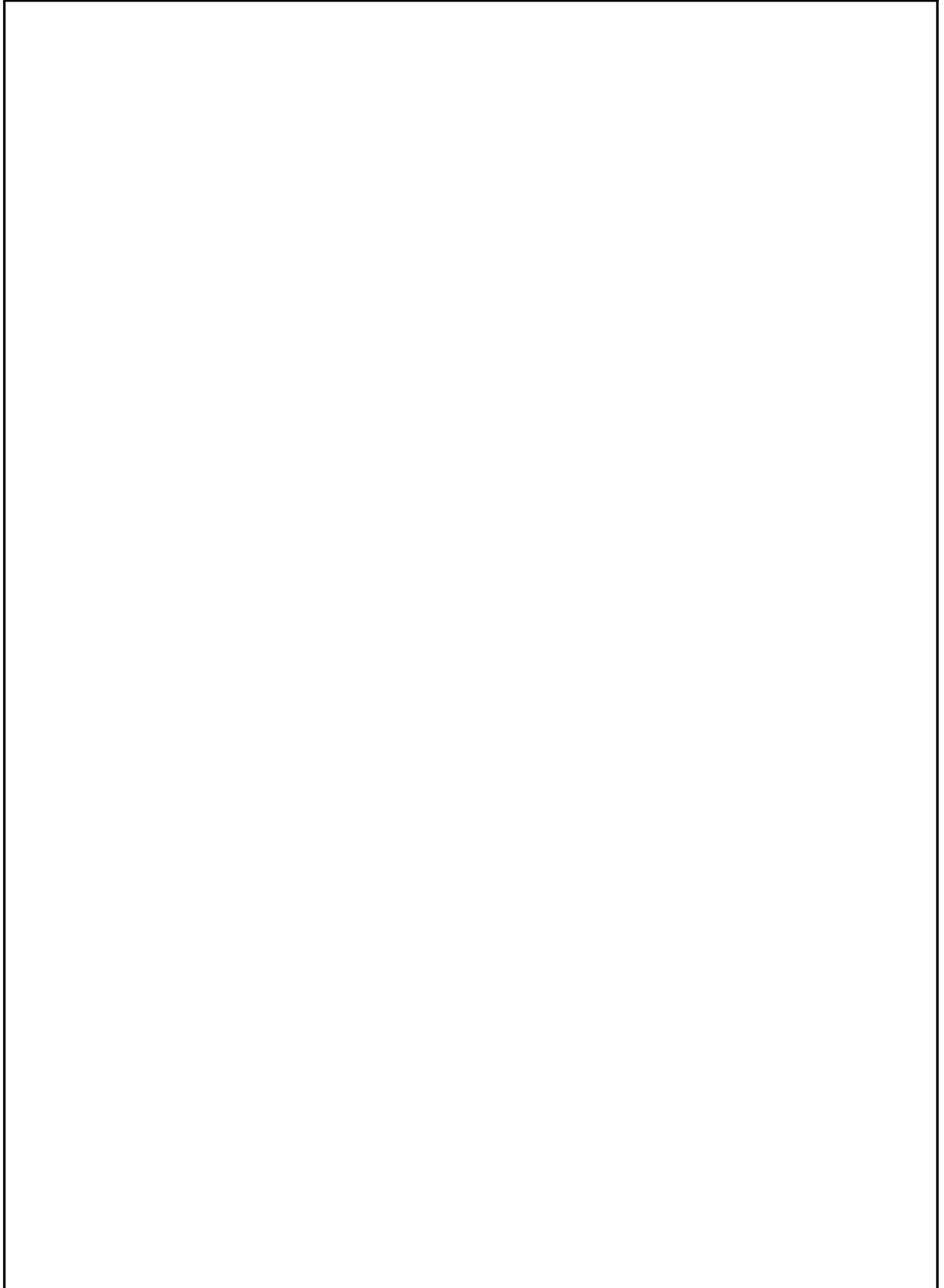
분 묘 소재지	시군 읍면동 리 번지					구 분	
	시군 읍면동 리 번지					사망자와 관계	
분 묘 형 태	기 수	단장	합장	비 석	상 석	망부석	기 지
평면도				사 진			

도로사업편입지장주조서

[illegible]

다. 현황판 설치

표 준 단 면 도



예 정 공 정 표

계 획	%
실 적	%
대 비	%

(200 . . . 현재)

공종	수량	단위	보할	공 사 기 간												진도 (%)		
				1月	2月	3月	4月	5月	6月	7月	8月	9月	10月	11月	12月			
토 공	흙 깎 기	24,211	m ³	6.2			0.1	1.6	2.1	1.8	0.6					100		
	흙 쌓 기	21,655	m ³	2.0				0.2	1.0	0.2	0.4	0.2						
	흙 운 반	23,792	m ³	6.4				0.4	1.8	0.6	1.2	1.0	1.0	0.4		90		
	기 타	1	식	3.6	0.1	0.2	0.4	0.2	0.1				1.6	1.0				
	소 계			18.2	0.1	0.2	0.5	2.4	5.0	2.6	2.2	1.2	2.6	1.4				
구 조 물 공	L 형측구	931.4	M	2.7							0.2	0.2	0.6	1.4	0.3	80		
	U형측구	190	M	1.0							0.2	0.5	0.3					
	통로BOX	19.6	M	3.8				1.0	1.0	0.8						70		
	횡배수관	126.5	M	1.6			0.4	0.4	0.1	0.3	0.4							
	종배수관	20	M	0.2									0.2			60		
	옹 벽	94.10	M	4.3					0.1	0.6	1.2	1.3	0.2					
	기 타	1	M	7.7				0.5	1.2	0.6	2.0	2.4	0.4	0.4	0.2			
	소 계			21.3				2.9	3.6	2.1	3.9	4.8	1.5	2.0	0.5	50		
교 량 공	상 부	80	M	20.3							7.6	7.8	2.1	1.6	1.0	0.2		
	하 부			18.3		0.2	1.2	4.4	6.5	6.0						40		
	소 계			38.6		0.2	1.2	4.4	6.5	6.0	7.6	7.8	2.1	1.6	1.0	0.2		
포 장 공	보조기층	4,848	m ³	11.0									10.4	0.61				
	기 층	92.3	a	0.6										0.6		30		
	표 층	92.0	a	0.6										0.6				
	기 타	1	식	1.4										1.0	0.4	20		
	소 계			13.6									10.4	2.8	0.4			
부 대 공	가설사무실	1	식	2.6	0.2	0.6	1.0	0.2					0.2	0.2	0.1	0.1		
	기 타	1	식	5.7	0.1	0.2	0.2	0.2	0.2	0.1	0.1	1.0	1.2	2.2	0.1	0.1	10	
	소 계			8.3	0.3	0.8	1.2	0.4	0.2	0.1	0.1	1.0	1.4	2.4	0.2	0.2	0	
총 계		월계			0.4	1.2	2.9	10.1	15.3	10.8	13.8	14.8	7.6	17.8	4.5	0.8	%	계 획
		누계			0.4	1.6	4.5	14.6	29.9	40.7	54.5	69.3	76.9	94.7	99.2	100		
																	실 적	

주요자재반입및사용현황

품 명		규 격	단위	수 량	반 입	사 용	잔 량	비 고
관 급 자 재	레미콘	소 계						
		25-27-15	m ³	648				
		25-24-15	m ³	1,074				
		25-21-8	m ³	434				
		40-18-8	m ³	595				
		40-16-8	m ³	47				
	철 근 (SD 30)	소 계						
		D 32	Ton	9.705				
		D 29	Ton	59.710				
		D 25	Ton	34.335				
		D 22	Ton	15.720				
		D 19	Ton	34.666				
		D 16	Ton	10.353				
		D 13	Ton	24.964				
	철 근 (SD 35)	소 계						
		H 32	Ton	72.141				
		H 29	Ton	22.928				
		H 25	Ton	5.963				
	아스콘	# 78	Ton	1,173				
		# 467	Ton	2,166				
	시멘트	40kg	대	145				
사 급 자 재	흙관	ψ 600	m	1.8				
		ψ 800	m	1.52				
	유공관	ψ 200	m	605				

관 리 시 험 계 획

공종	시험종목		시 험 빈도	설계량	계 획		실시		
					전 체	금 회	합 격	불 합 격	재 시험
총 계					107				
토 공	소 계				35				
	노 체	합 수 량		13,687	7				
		다 짐							
		현장밀도		13,687	7				
	노 상	합 수 량		5,241	6				
		다 짐							
		현장밀도		5,241	6				
구 조 물 공	소 계				12				
	콘 크 리 트	슬 럼 프		2,798.17	6				
		압축강도		2,798.17	6				
포 장 공	소 계				60				
	보 조 기 층	합 수 량		4,848	10				
		현장밀도		4,848	10				
		채가름시험		4,848	5				
	기 층	AP 함량		92.3	2				
		골재입도		92.3	2				
		마샬안정도		92.3	2				
		코아두께		92.3	10				
	표 층	AP 함량		92	2				
		마샬안정도		92	2				
		코아채취		92	10				
		현장밀도		92	10				

인 력 동 원 현 황

총 인 원			금 일			누 계			취로율 (%)
계	일반공	기능공	계	일반공	기능공	계	일반공	기능공	

장 비 사 용 현 황

구분	규격	단위	사용계획	금일	누계	비고
계						
불 도 저	19 Ton	대	57			
백 호 우	0.7m ³	"	265			
페 이 로 다	1.72m ³	"	25			
그 레 이 더	3.6M	"	193			
진 동 로 라	10 Ton	"	196			
휘 니 셔	3M	"	3			
마카담로라	8~10Ton	"	3			
타이어로라	10~12Ton	"	72			
탄 텀 로 라	12~14Ton	"	3			
텀 프	15Ton	"	580			

보 상 현 황

구 분		단위	수 량	보 상	기공승락	진 도	비 고
토 지	계	필지	70				
	전	필지	9				
	답	필지	27				
	대 지	필지	1				
	임 야	필지	8				
	국공유지	필지	18				
	하 천	필지	1				
	기 타	필지					
지 장 물	계						
	분 묘	기	4				
	건 물	동	2				
	한 전 주	주	11				
	체 신 주	주	3				
	유 실 수 관 상 수	그루					
	기 타						

건설공사 안내표지판 청렴문구 부착

- 공사관련 부서 및 시·군에서는 공사안내판에 청렴문구 추가될 수 있도록 협조
 - 지자체 및 공사현장별 특색에 맞게 청렴문구를 사용하고 현장에서 반영될 수 있도록 조치
- ※ 청렴문구 예시 : “안전제일 청렴준수 현장” 등

〈 공사안내표지판 청렴문구 표기 예시 〉

공 사 안 내	
○ 공 사 명 :	
○ 위 치 :	
○ 공사내용 :	
○ 공 사 비 :	
○ 공사기간 :	
○ 시 공 자 :	
○ 감 리 자 :	
○ 발 주 청 :	
 안전제일 청렴준수 현장	

라. 품질시험 · 검사의뢰서

품질시험 · 검사의뢰서

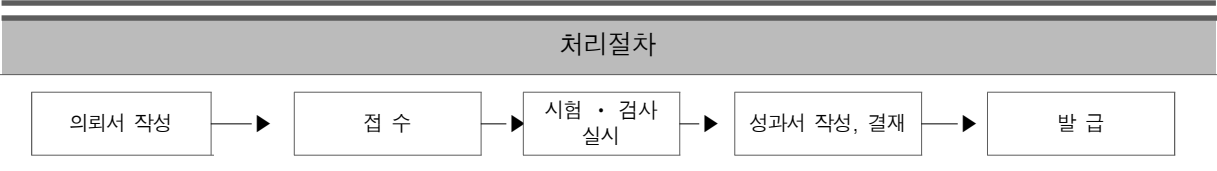
(앞 쪽)

1. 시험 · 검사종목	(*)		
2. 시 료 명			
3. 시 료 량	(4. 채취일 : . .)		
5. 시료 또는 자재 생산국			
6. 시료 채취 장소			
7. 시료 채취자	소속	담당 업무	성명 (서명 또는 인)
8. 입 회 자	소속	담당 업무	성명 (서명 또는 인)
9. 시험 및 시방기준			
10. 성과 이용 목적			
11.공사	공사 명		
	착공일		
개요	준공예정일		
12. 발 주 자			
13. 시 공 자			

「건설기술관리법」 제25조제1항에 따라 품질시험 · 검사를 의뢰합니다.

년 월 일
의뢰인 성명 (서명 또는 인)

전화번호
주소



절 취 선

접 수 증

1. 접수일:
2. 의회 시험 · 검사 종목:
3. 시료명 및 시료량:

귀하께서 의뢰한 시험 · 검사 요청 건은 접수일부터 약 ()일이 걸릴 예정임을 알려드리며
이 접수증을 발급합니다.

년 월 일
접수자: ○ ○ ○ 품질검사전문기관
성명 (서명 또는 인)

(별지 제2호서식)

확 인 서

공 사 명 :

시 료 명 :

수 량 :

채 취 일 :

채 취 자 : 소 속 직 성명

입 회 자 : 소 속 직 성명

위 시료는 채취자에 의하여 현장 채취한 시료임을 확인함.

시방내역 및 참고사항

1.

2.

3.

2015. . .

운반제출자 : 소 속 직 성명 (인)
(공사감독 및 감리)