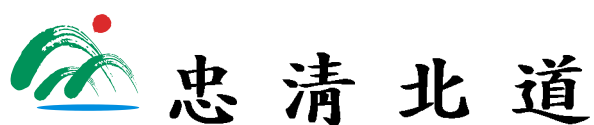




2014年度

地方道 設計 單價算出書



1. 노임단가

직 종 코 드	직 종 명	규 격	단 위	2 0 1 4 상 반 기	비 고
L001	갱 부	특별인부통합	인	102,334	
L002	도 목 수	-	인		
L003	건축목공		인	123,567	
L004	형틀목공		인	132,373	
L005	창호공		인	128,451	
L006	철 골 공		인	126,237	
L007	철 공		인	132,283	
L008	철 근 공		인	128,252	
L009	철 판 공		인	124,319	
L010	셋 터 공	창호공통합	인	128,451	
L011	샷 시 공	창호공통합	인	128,451	
L012	절 단 공	-	인		
L013	석 공		인	128,136	
L014	특수비계공	비계공통합	인	149,852	
L015	비 계 공		인	149,852	
L016	동 발 공	-	인		
L017	조 적 공		인	122,344	
L018	벽돌(블럭)제작공	-	인		
L019	연 돌 공	조적공통합	인	122,344	
L020	미 장 공		인	129,924	
L021	방 수 공		인	91,971	
L022	타 일 공		인	126,339	
L023	줄 눈 공		인	99,267	
L024	연 마 공		인	104,643	
L025	콘크리트공		인	125,217	
L026	바이브레타공	콘크리트공통	인	125,217	
L027	보일러공		인	113,314	
L028	배 관 공		인	108,729	
L029	온 돌 공	미장공통합	인	129,924	
L030	위 생 공		인	112,110	

직 종 코 드	직 종 명	규 격	단 위	2 0 1 4 상 반 기	비 고
L031	보 온 공		인	105,408	
L032	도 장 공		인	115,265	
L033	내 장 공		인	126,011	
L034	도 배 공		인	108,172	
L035	아스타일공	타일공통합	인	126,339	
L036	기 와 공	지붕공통합	인	118,788	
L037	슬레이트공	지붕공통합	인	118,788	
L038	화약취급공		인	126,338	
L039	착 암 공		인	96,782	
L040	보 안 공	-	인		
L041	포 장 공		인	112,897	
L042	포 설 공		인	103,648	
L043	케 도 공		인	110,355	
L044	용 접 공(철 도)		인	129,095	
L045	잠 수 부		인	166,216	
L046	잠 함 공	-	인		
L047	보 링 공		인	104,870	
L048	우 물 공	보링공통합	인	104,870	
L049	석면해체공		인	105,370	
L050	조 경 공		인	113,331	
L051	별 목 부		인	115,303	
L052	조림인부	조력공통합	인	103,497	
L053	플랜트기계설치공		인	182,205	
L054	플랜트 용접공		인	189,801	
L055	플랜트 배관공		인	184,655	
L056	플랜트 제관공		인	151,437	
L057	시공측량사	-	인		
L058	시공측량사조수	-	인		
L059	측 부	-	인	83,113	
L060	검 조 부	보통인부통합	인	84,166	

직 종 코 드	직 종 명	규 격	단 위	2 0 1 4 상 반 기	비 고
L061	송전전공		인	344,087	
L062	배전전공		인	237,193	
L063	플랜트 전공		인	182,761	
L064	내선전공		인	145,901	
L065	특고압케이블공		인	246,203	
L066	고압케이블전공		인	219,958	
L067	저압케이블전공		인	179,717	
L068	철도신호공		인	185,464	
L069	계 장 공		인	156,673	
L070	전기공사기사		인	150,348	
L071	전기공사산업기사		인	134,482	
L072	통신외선공		인	193,017	
L073	통신설비공		인	151,363	
L074	통신내선공		인	143,290	
L075	통신케이블공		인	223,853	
L076	무선안테나공		인	178,124	
L077	통신관련기사		인	179,003	
L078	통신관련산업기사		인	165,872	
L079	통신관련기능사		인	145,107	
L080	수작업반장	작업반장통합	인	105,826	
L081	작업반장		인	105,826	
L082	인력운반공		인	91,429	
L083	조 력 공		인	103,497	
L084	특별인부		인	102,334	
L085	보통인부		인	84,166	
L086	건설기계운전사		인	112,268	
L087	화물차운전사		인	105,175	
L088	일반기계운전사		인	91,118	
L089	중기운전조수	-	인		
L090	선원	고급선원통합	인	100,991	

직 종 코 드	직 종 명	규 격	단 위	2 0 1 4 상 반 기	비 고
L091	선원	보통선원통합	인	100,991	
L092	선 부	보통인부통합	인	84,166	
L093	준설선선장		인	118,366	
L094	준설선기관장	준설선기관사통합	인	110,167	
L095	준설선기관사		인	110,167	
L096	준설선운전사		인	99,940	
L097	준설선전기사	준설선기관사통합	인	110,167	
L098	기계설비공		인	106,812	
L099	기 계 공	기계설비공통합	인	106,812	
L100	선 반 공	-	인		
L101	정 비 공	-	인		
L102	벨트콘베어작업공	-	인		
L103	현 도 사	-	인		
L104	제 도 사		인	108,774	
L105	특급품질관리원		인	124,954	
L106	고급품질관리원		인	101,427	
L107	중급품질관리원		인	96,934	
L108	초급품질관리원		인	84,739	
L109	시험보조수	-	인		
L110	안전관리기사 1	-	인		
L111	안전관리기사 2	-	인		
L112	유 리 공		인	117,474	
L113	함 석 공	덕트공통합	인	100,659	
L114	용 접 공(일 반)		인	129,095	
L115	리 벳 공	철골공통합	인	126,237	
L116	루 핑 공	방수공통합	인	91,971	
L117	덕 트 공		인	100,659	
L118	대 장 공	-	인		
L119	할 석 공		인	112,398	
L120	제철축로공		인	225,000	

직 종 코 드	직 종 명	규 격	단 위	2 0 1 4 상 반 기	비 고
L121	양 생 공	보통인부통합	인	84,166	
L122	계 령 공	도장공통합	인	115,265	
L123	사 공(배포함)	-	인		
L124	마 부(우마차)	-	인		
L125	제 재 공	-	인		
L126	철도궤도공	궤도공통합	인	110,355	
L127	지적기사		인	210,950	
L128	지적산업기사		인	175,205	
L129	지적기능사		인	149,139	
L130	지적기능사 2급	-	인		
L131	치장벽돌공	조적공통합	인	122,344	
L132	송전활선전공		인	374,490	
L133	배전활선전공		인	352,345	
L134	건설기계조장		인	101,301	
L135	모래분사공	도장공통합	인	115,265	
L137	플랜트 특수용접공		인	200,635	
L138	배 관 공	수도	인	129,456	
L170	견 출 공		인	115,792	
L171	노 즐 공	콘크리트공통	인	125,217	
L172	코 킹 공		인	105,115	
L173	판넬조립공		인	122,756	
L181	콘크리트공(광의)		인		
L182	지붕잇기공		인	118,788	
L200	여자인부		인		
L201	조 공		인		
L202	포장특공		인		
L203	항 타 공		인		
L204	드 릴 공		인		
L205	WIRE MESH 설치		인		
L301	H/W시험사	H/W설치기사	인	196,712	

직 종 코 드	직 종 명	규 격	단 위	2 0 1 4 상 반 기	비 고
L302	H/W시험사	H/W시험기사	인	196,712	
L303	S/W시험사	S/W시험기사	인	218,372	
L304	S/W시험사	CPU시험기사	인	218,372	
L305	광케이블설치사	광통신설치사	인	226,062	
L306	광케이블설치사	광케이블설치사	인	226,062	
L401	도판수		인	262,142	
L402	목조각공		인	141,279	
L403	한식목공		인	168,479	
L404	한식목공조공		인	122,875	
L405	드잡이공		인	203,735	
L406	한식와공		인	197,938	
L407	한식와공조공		인	147,986	
L408	석조각공		인	186,667	
L409	특수화공		인		
L410	화공		인	160,000	
L411	한식미장공		인	139,425	
L501	플랜트배관공	구)원자력배관공	인	184,655	
L502	원자력용접공		인	197,483	
L503	원자력기계설치공		인	195,206	
L504	플랜트덕트공		인	131,657	
L505	플랜트제관공	구)원자력제관공	인	151,437	
L506	플랜트케이블전공		인	182,762	
L507	플랜트 계장공		인	177,113	
L508	비파괴시험공	고급원자력비파괴	인	202,305	
L509	비파괴시험공	특급원자력비파괴	인	202,305	
L510	원자력기술자	-	인		
L511	중급원자력기술	-	인		
L512	상급원자력기술	-	인		
L513	원자력품질관리		인	233,236	
L514	플랜트 특별인부		인	118,883	

직 종 코 드	직 종 명	규 격	단 위	2 0 1 4 상 반 기	비 고
L515	플랜트 보온공		인	171,547	
L516	원자력플랜트전공	-	인	198,348	
L601	책임측량사	-	인		
L602	측지기사 1급	-	인		
L603	측지기사 2급	-	인		
L604	측량기능사 1급	-	인		
L605	측량기능사 2급	-	인		
L606	항공사진기능사1급	-	인		
L607	항공사진기능사2급	-	인		
L608	도화기능사 1급	-	인		
L609	도화기능사 2급	-	인		
L610	지도제작기능사1급	-	인		
L611	지도제작기능사2급	-	인		
L612	사업용 조종사		인	200,483	
L613	항법사		인	180,658	
L614	항공정비사		인	184,311	
L615	항공사진촬영사	-	인		
L620	기술사(기술계)	측량	인	277,625	
L621	특급(기술계)	측량	인	199,610	
L622	고급(기술계)	측량	인	162,432	
L623	중급(기술계)	측량	인	145,291	
L624	초급(기술계)	측량	인	123,318	
L625	측량고급(기능계)	측량	인	145,691	
L626	측량중급(기능계)	측량	인	125,226	
L627	측량초급(기능계)	측량	인	101,500	
L628	지도제작고급(기능계)	측량	인	147,334	
L629	지도제작중급(기능계)	측량	인	124,514	
L630	지도제작초급(기능계)	측량	인	102,142	
L631	도화고급(기능계)	측량	인	175,676	
L632	도화중급(기능계)	측량	인	134,329	

[illegible]

2. 자재 단가

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M-GROWTH01	그로스폼 (G-25)	(25×25)	m ²											12,000	
M-GROWTH02	섬유 보강띠	전폭6cm	m											380	
M-GROWTH03	모르타르(1:3)	시멘트550kg	m ³											89,200	
M-GROWTH04	녹생토	비탈면 녹화토	m ²											50,000	
M-GROWTH05	혼합종자	잔디혼합	g											20	
M0012003	이형철근(점포상차도,청주)	D10M/M 0.560KG/M SD30A,30B	M/T	695,127	210	710,000	1-42	740,000	33	742,000	1-70	732,000	33	695,127	가정/210
M0012006	이형철근(점포상차도,청주)	D13M/M 0.995KG/M SD30A,30B	M/T	685,372	210	700,000	1-42	730,000	33	732,000	1-70	721,000	33	685,372	가정/210
M0012009	이형철근(점포상차도,청주)	D16M/M 1.560KG/M SD30A,30B	M/T	680,500	210	695,000	1-42	725,000	33	727,000	1-70	716,000	33	680,500	가정/210
M0030070	ㄱ형강	175x175x12mm 31.8kg/m	M/T	980,000	210	1,070,000	1-45					1,150,000	38	980,000	가정/210
M0033009	ㄷ형강	125x65x6mm 13.40KG/M	M/T	840,000	210	900,000	1-44	930,000	37	975,000	1-76	1,063,000	35	840,000	가정/210
M0051033	구조용H형강	250x250x9x14mm 72.4KG/M	M/T			900,000	1-47	875,000	38	885,000	1-80	975,000	37	875,000	거가/38
M0063058	열연후판	9.0 <T≤ 12.0 2438x6096mm SS41	M/T			1,219,000	1-54	1,272,800	46	1,169,000	1-86	1,169,000	40	1,169,000	물정/1-86
M0072003	무늬강판	3.2x914x1829M/M 44.8KG/M	KG			1,130	1-59	1,200	53	1,197	1-88	1,197	44	1,130	물자/1-59
M0129711	구조용 강관(S-290)백관	40A 48.6mm x 1.8mm 2.007kg/m	m					3,550	56	3,800	1-94	4,220	47	3,550	거가/56
M0144009	보통철선	#8 4.0M/M 10.1M/KG	KG	946	210	1,330	1-66	1,240	71	1,270	1-106	1,330	56	946	가정/210
M0144012	보통철선	#10 3.2M/M 15.8M/KG	KG	946	210	1,340	1-66	1,270	71	1,270	1-106	1,340	56	946	가정/210
M0144018	보통철선	#14 2.0M/M 40.6M/KG	M	24.148	210	34.321	1-66	32.84	71	32.099	1-106	34.321	56	24.148	가정/210
M0150003	직선결속선	#20 3.5M/M	KG			1,620	1-66	1,550	71	1,810	1-106	1,620	56	1,550	거가/71
M0171003	아연도강연선	2.00M/M 7연선 22mm ²	KG			2,210	1-67	2,000	72			2,210	57	2,000	거가/72
M0174014	와이어로우프(도금)	6x24 16M/M 0.850KG/M	M			2,270	1-68	2,370	70	2,903	1-109	2,901	58	2,270	물자/1-68
M0174016	와이어로우프(도금)	6x24 20M/M 1.330KG/M	M			3,380	1-68	3,530	70	4,334	1-109	4,331	58	3,380	물자/1-68
M0177012	철못	N50 50x2.64mm 25KG/상자	KG	861	210	1,480.84	1-67	1,421.6	71	904	1-106	920	56	861	가정/210
M0177018	철못	N75 75x3.25mm 25KG/상자	KG	850	210	1,452.16	1-67	1,402.4	71	896	1-106	912	56	850	가정/210

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M0177030	철못	N150 150x4.88M/M 25KG/ 상자	KG	840	210	1,470	1-67	1,392.4	71	884	1-106	900	56	840	가정/210
M0453021	알루미늄청동주물	1종 PbBr C-1 C급	KG					14,500	69					14,500	거가/69
M0486172	육각볼트	M16x200mm	EA			966	1-88	660	75	648	1-120	648	63	648	물정/1-120
M0486217	육각볼트	M20x60mm	EA			623	1-88	431	75	409	1-120	409	63	409	물정/1-120
M0519033	앵커볼트	16x350mm (5/8"x14")	EA					840	78	979	1-126	979	67	840	거가/78
M0519055	앵커볼트	22x500mm (7/8"x20")	EA	2,195	210			2,310	78	2,764	1-126	2,764	67	2,195	가정/210
M0519083	앵커볼트	25x500mm (1" x20")	EA	2,898	210			3,050	78	3,676	1-126	3,676	67	2,898	가정/210
M05190BA	앵커볼트	19x350mm (3/4"x14")	EA					1,240	78	1,484	1-126	1,484	67	1,240	거가/78
M0648030	와이어메쉬	#8 ϕ4.0x150x150	M2	1,728	210	2,080	1-97	2,090	84	1,920	1-112	1,920	71	1,728	가정/210
M07176C3	강모래(충청도청주)	세사(시내도착도)	M3							23,000	1-135	23,000	75	23,000	물정/1-135
M0735103	제강슬래그	3-5mm (미끄럼방지용)	KG					220	87	220	1-135	220	75	220	거가/87
M0747052	보통시멘트 (청주)	40kg/대 (포장품)	대	3,381	210	4,000	1-106	4,090.909	88	4,545.455	1-136	4,000	76	3,381	가정/210
M076501E	레미콘	25-16-8(Mpa)	M3	56,009	210			58,210	91	55,940	1-137	55,930	80	55,930	유물/80
M0765027	레미콘	#57 25-18-8	M3	58,290.909	210	60,450	1-111	59,800	91	57,230	1-137	57,220	80	57,220	유물/80
M0765045	레미콘	25-21-8(Mpa)	M3	60,127.273	210	62,230	1-111	61,380	91	57,670	1-137	57,660	80	57,660	유물/80
M0774006	콘크리트혼화재(양생제)	ECONEX-CU 유성 200 l /DM	L			2,500	1/117(1)			3,000	1-143			2,500	물자/1/117(1)
M0825111	접착제	스치로폴	KG			1,200	1-124			1,500	1-369			1,200	물자/1-124
M0828003	에폭시접착제	CW-205 (신구콘크리트습윤면접착제)	KG			13,000	1-125							13,000	물자/1-125
M0876007	미송원목	18cm미만(소경목)	M3							203,592	1-162			203,592	물정/1-162
M0882021	각재(청주)	미송	M3	467,664	210	538,922	1-139	532,934	101			538,922	87	467,664	가정/210
M0888029	미송판재(청주)	3.6m x 30cm x 3.0cm (상품)	M3	533,233	210	598,802	1-139	565,868	101			598,802	87	533,233	가정/210
M1002015	비계파이프(단관비계)	6000x48.6x2.3mm	본			18,000	1-144	19,900	107	19,690	1-164	19,400	93	18,000	물자/1-144
M1002021	자재크램프(단관비계)	48x48mm용	EA			1,550	1-144			1,520	1-164	1,520	93	1,520	물정/1-164

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M1002024	받침판(단관비계)	48x48mm용 (BASE PLATE)	EA			2,800	1-144					3,300	93	2,800	물자/1-144
M1002027	연결핀(단관비계)	48.6mm용	EA			1,000	1-144			1,020	1-164	1,020	93	1,000	물자/1-144
M1002103	철물	앙카용	EA			1,000	1-144			1,020	1-165	1,050	93	1,000	물자/1-144
M1017060	안전발판	400×1829	EA			20,000	1/146(1)			24,900	1/167(1)			20,000	물자/1/146(1)
M1056002	문양거푸집(스치로폴)	910x910x25mm	M2					3,018	118					3,018	거가/118
M1059006	박리제(세라콘G)	철재유리품용(유성) 200 ℓ /DM	L			1,500	1-151	1,200	117	1,200	1-166	1,500	96	1,200	거가/117
M106101	슬래브코너패널(유로폼)	220*1500	M2					145,000	115	20,900	1-164			20,900	물정/1-164
M106103	내부코너패널(EURO FORM)	400*1200	M2			14,000	1-146	121,000	115	16,600	1-164			14,000	물자/1-146
M106202	STEEL PANEL	600x1200mm (부속품별도)	EA			25,500	1-146	28,800	115	27,300	1-164			25,500	물자/1-146
M106203	STEEL PANEL	600x1800mm (부속품별도)	EA			33,000	1/146(1)	36,500	1/114					33,000	물자/1/146(1)
M106204	WEDGE PIN	LONG 18x32x90mm	EA			76	1/147(1)	59	1/111	61	1/171(1)	61	1/99	59	거가/1/111
M106205	FLAT TIE	4.0x18x200mm	EA			140	1/147(1)	210	1/111	210	1/171(1)	210	1/99	140	물자/1/147(1)
M106206	PIPE CLAMP	HOR	EA			1,690	1/147(1)	1,620	1/111					1,620	거가/1/111
M106207	DROP HEAD	75x150	EA									6,700		6,700	기타
M106208	BEAM	L1650mm	EA									16,300		16,300	기타
M114203	스페이서	벽체용	EA			150	1/152(1)	115	1/111			150	1/102	115	거가/1/111
M114304	매직스페이서	슬래브 및 기초용	EA			100	1/152(1)	100	1/111			100	1/102	100	물자/1/152(1)
M114606	아스팔트콤파운드	1종,KSF-4052	KG			1,700	1/499(1)			1,800	1/238(2)	1,700	1/379	1,700	물자/1/499(1)
M1152003	아스팔트(유제)	RS(C)-1,2,3,4 P/K(200 ℓ)	D/M			160,000	1-154	160,000	129	160,000	1-270	160,000	181	160,000	물자/1-154
M1155009	아스팔트콘크리트(공장상차도, 2차도)	#78 표층용	M/T			75,000	1-154	77,000	129	80,000	1-271			75,000	물자/1-154
M1188009	콘크리트도로경계블록(청주)	SC형 15x15x100cm KSF4006	EA			3,500	1-174	3,000	158	4,500	1-295	3,500	196	3,000	거가/158
M1209003	보차도경계석(화강석)	180x200x1000mm (직선)	EA	17,509.091	210	17,600	1-174	14,700	160	17,454.545	1-296	17,454.545	195	14,700	거가/160
M1209006	보차도경계석(화강석)	200x300x1000mm (직선)	EA	25,454.545	210	26,900	1-174	24,200	160	26,181.818	1-296	26,181.818	195	24,200	거가/160

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M1281003	소형고압블럭	T=60mm 회색	M2			8,500	1/180(1)	8,500	1/166	8,500	1/312(1)	7,800	1/199	7,800	유물/1/199
M1281006	소형고압블럭	T=60mm 적색	M2			9,500	1/180(1)	9,000	1/166	9,000	1/312(1)	8,500	1/199	8,500	유물/1/199
M1386006	데리네이트	φ 100mm 토공용 (양면)	EA			20,400	1-202			18,000	1-351	8,000	228	8,000	유물/228
M1386041	데리네이트	φ 100mm 웅벽, 교량용 (양면)	EA			14,100	1-202	18,000	208	14,100	1-351	15,000	228	14,100	물자/1-202
M1386042	데리네이트	φ 100mm 가드레일용 (양면)	EA			14,700	1-202	18,000	208	14,700	1-351	15,000	228	14,700	물자/1-202
M1392019	도로표지병 (단면)	130x110x30mm	EA			11,000	1-197	8,000	209	10,000	1-352	9,000	228	8,000	거가/209
M13920191	도로표지병 (양면)	130x110x30mm	EA			11,000	1-197	8,000	209	10,000	1-352	9,000	228	8,000	거가/209
M1395039	갈매기표지판 (초고휘도)	600x450mm (양면)	EA			150,000	1-198	211,600	206	175,000	1-370			150,000	물자/1-198
M1404009	도로반사경	φ 1000mm (SUS, 지주포함)	SET			260,000	1-189	250,000	207	220,000	1-376	290,000	229	220,000	물정/1-376
M1407006	교통안전표지판	삼각형 (120cm), 고휘도	SET							160,000	1-370			160,000	물정/1-370
M1407012	교통안전표지판	원형 (φ 90cm), 고휘도	SET							160,000	1-370			160,000	물정/1-370
M1407025	교통안전표지판	오각형 (900x300x900)	조			171,500	1-187			173,250	1-369			171,500	물자/1-187
M1413105	경계표지판	140x 70 (면계표지), 401-1	EA					372,300	205	350,000	1-370	391,900	219	350,000	물정/1-370
M1413121	경계표지판	300x200 (군계표지), 401-2	EA			2,265,900	1-187	2,152,600	205	2,000,000	1-370	2,265,900	219	2,000,000	물정/1-370
M1413131	경계표지판	360x220 (도계표지), 401-3	EA			2,890,600	1-187	2,746,000	205			2,890,600	219	2,746,000	거가/205
M1413225	이정표지판	250x180 (2지명), 402-2	EA			1,745,000	1-187			1,500,000	1-370	1,745,000	219	1,500,000	물정/1-370
M1413226	이정표지판	300x240 (3지명)	EA			2,265,900	1-187					2,435,600	219	2,265,900	물자/1-187
M1413307	방향안내표지판	445x220 (3방향), 403-2	EA			3,568,400	1-187			3,570,000	1-369	3,659,400	218	3,568,400	물자/1-187
M1434203	낙석방지책 단부지주	150x150x2000x3500	본									1,130,000	356	1,130,000	유물/356
M1434303	중간지주	150x75x5x7x3500	본									158,300	356	158,300	유물/356
M1434403	낙석방지케이블	φ 18x3x7	M									3,870	356	3,870	유물/356
M1434503	PVC망	#8x58x58	M2									6,320	356	6,320	유물/356
M1437003	가드레일 (표준레일)	4.0x350x4330mm	매			139,000	1-191	139,000	218			140,000	232	139,000	물자/1-191

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M1437009	가드레일(엔드레일)	4.0x350x765mm	매			63,510	1-191	63,510	218					63,510	물자/1-191
M1437015	가드레일(취부볼트)	φ19x180 (PIPE용)	SET			2,670	1-191	2,690	218	2,400	1-364	2,400	232	2,400	물정/1-364
M1437016	가드레일(완충브라켓)	3.2*95*125	매							16,900	1/363(1)			16,900	물정/1/363(1)
M1437021	가드레일(토공용포스트)	φ139.8x4.5x2200	본			74,000	1-191	77,600	218					74,000	물자/1-191
M14370F7	중앙분리대용 라운드레일	4.0x350x965	매			126,500	1-191	115,000	1-214	112,000	1-366	127,200	1-231	112,000	물정/1-366
M1452003	도로표지병용접착제	A,B	KG			9,500	1/629(1)			9,500	1/353(1)	9,500	1/224	9,500	물자/1/629(1)
M1488003	도로표지용유리알	KSL2521 1호	KG					1,700	203	1,600	1-350			1,600	물정/1-350
M1500003	도로용페인트(상온형)	KSM6080 (백색) 18 ℓ	L			4,950	1-629	4,770	203	4,500	1-350	4,500	225	4,500	물정/1-350
M1500006	도로용페인트(상온형)	KSM6080 (황색,1종) 18 ℓ	L			5,877.778	1-629	5,950	203	5,700	1-350	5,700	225	5,700	물정/1-350
M1500015	도로용페인트(가열형)	KSM6080(백색), 18 ℓ	L			5,388.889	1-629	5,130	203	4,900	1-350	4,900	225	4,900	물정/1-350
M1500018	도로용페인트(가열형)	KSM6080(황색,1종) 18 ℓ	L			5,950	1-629	6,130	203	5,800	1-350	5,800	225	5,800	물정/1-350
M1500019	도로용페인트	응착식 황색 1종 1호 KSM6080	kg			3,640	1-629			3,600	1-350	3,600	225	3,600	물정/1-350
M1500020	도로용페인트(응착성)	KSM6080(백색)	kg			2,860	1-629	2,650	203	2,600	1-350	2,600	225	2,600	물정/1-350
M1500021	프라이머	응착식 도로용 접착제 18 ℓ	L					4,550	203	4,500	1-350	4,500	225	4,500	물정/1-350
M1578057	스틸 그레이팅 (집배수용)	1000x1000x75x7	SET			236,000	1-214							236,000	물자/1-214
M1629003	TAR PAPER	1000x1000x5mm	M2					10,000	147					10,000	거가/147
M1662087	연결볼트	φ16x33	SET			850	1/193(1)	850	1/213	900	1/363(1)	1,000	1/231	850	물자/1/193(1)
M1662203	STS 집수구	250x250x400H	SET			260,000	1-221			260,000	1-269	210,000	180	210,000	유물/180
M1749036	원심력철근콘크리트관(보통2종)	1000mm	본	202,645	210	268,800	1-291	277,200	269	293,000	1-377	288,750	118	202,645	가정/210
M1791009	THP유공관(배수유공관)	200 x 4m	M					7,400	684	7,400	2-587	7,390	606	7,390	유물/606
M1902006	호안용블록(1형블록)	40x40x10cm (7.14/㎡)	M2			10,200	1-270	11,500	296			10,200	140	10,200	물자/1-270
M1917009	철근콘크리트U형플룸관	#300 310x275x32x2000mm	본					27,200	279	25,400	1-381			25,400	물정/1-381
M1917024	철근콘크리트U형플룸관	#600 640x500x60x2000mm	본					70,500	279	66,000	1-381			66,000	물정/1-381

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M1972109	메가마이트 I (Megamite I)	50mm	KG			4,665	1-322	4,550	320	4,445	1-270	4,550	114	4,445	물정/1-270
M1977003	초유폭약		kg			1,567.8	1-322	1,340	320	1,340	1-270	1,340	114	1,340	거가/320
M1989048	전기뇌관(10)	4.5m x 500개 (하이데토)	EA			2,000	1-322	1,710	320	1,710	1-270	1,710	114	1,710	거가/320
M2028003	장섬유부직포	1.5T/M (맹암거)	M2									1,050	136	1,050	유물/136
M2046009	해양오탁방지막(SILT PROTECTOF	KSP8000 5x20m 25Ton	SET					1,400,000	328	1,287,000	1-213	1,100,000	835	1,100,000	유물/835
M2049537	SE.PP.FILTER MAT (부직포)	350g/M2 3Ton SE350	M2			1,380	1-329	840	329	1,050	1-215			840	거가/329
M2064112	PVC지수관	200x5T KSM3805	M					2,600	321	2,600	1-220	2,600	139	2,600	거가/321
M2538006	잔디	300x300x30mm (흙부착)	매	300	210	380	1-339	400	347	380	1-412	390	238	300	가정/210
M2550103	종자	잔디혼합	KG							6,500	1/432(1)			6,500	유물/1/238
M2559003	녹화끈	6mmx150(180)m	M			41.6	1-348							41.6	물자/1-348
M2565005	COIR-NET	φ 5x20x20mm	M2			1,200	1/343(1)	1,800	1/329	1,250	1/432(1)	900	1/243	900	유물/1/243
M2565007	COIR-NET	φ 5x30x30mm	M2							1,250	1/432(1)			1,250	물정/1/432(1)
M2567003	벗짚거적	1m x 60m/매	M2			800	1/346(1)	600	1/330	600	1/432(1)	600	1/246	600	거가/1/330
M3093003	아스팔트방수재(아스팔트조인트	ASTM D1191 20kg	KG			1,600	1-499							1,600	물자/1-499
M3189003	BASE CHANNEL	20x90x70x2.3t	M					4,000	632			4,000	519	4,000	거가/632
M3192003	TOP CHANNEL	20x40x70x2.3t	M					3,000	632			3,000	519	3,000	거가/632
M3198003	외벽판넬(벽)	1200x2400mm	매					44,000	632	50,400	2-468	44,000	519	44,000	거가/632
M3201003	외벽판넬(창문)	1200x2400mm (900*1200)	매			108,000	1/534(1)	79,800	1/616	108,000	1/466(2)	108,000	1/517	79,800	거가/1/616
M3204003	외벽판넬(철제문)	1200x2400mm(900*2100)	매			132,000	1/534(1)	122,000	1/616	132,000	1/466(2)	132,000	1/517	122,000	거가/1/616
M3216003	내벽판넬(벽A)	1200x2400mm(스트립보드+스트립보드)	매							48,000	2-468	37,000	519	37,000	유물/519
M3219003	내벽판넬(목재문)	1200x2400mm	매					76,800	632					76,800	거가/632
M3219206	박공판넬	L=2400mm	매			3,840	1/534(1)	2,800	1/616	3,840	1/466(2)	2,800	1/517	2,800	거가/1/616
M3222012	트러스(TRUSS)	SPAN 7.2m (C-60x30x10x2.3t)	SET					55,000	632			55,000	519	55,000	거가/632

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M3225003	중도리(PURLIN)	C-60x30x10x2.3t	M					2,100	632	2,100	2-468	2,100	519	2,100	거가/632
M3234003	지붕판(ROOF)	0.5 Keystone plate	M2			8,400	1/534(1)	8,400	1/615	8,400	1/466(2)	8,400	1/517	8,400	물자/1/534(1)
M3258051	출입구채양	600*1200	SET			26,400	1/534(1)	15,200	1/616	26,400	1/466(2)	15,200	1/517	15,200	거가/1/616
M3261003	천정판(CEILING)	미장합판+50mm그라스울	매							10,800	2-468			10,800	물정/2-468
M3270003	판넬조인바	L=2400mm	SET			6,000	1/534(1)			6,000	1/466(2)	6,000	1/517	6,000	물자/1/534(1)
M3430511	T-BAR	25x38x0.4T KS	M			990	1-534			1,260	2-467	1,260	419	990	물자/1-534
M4077021	조합페인트	KSM6020 2급 백색 18ℓ	L	3,640	210	4,500	1-622	4,185	518	4,185	2-258	4,185	473	3,640	가정/210
M4092005	신나	KSM6060 2종 18ℓ (조합페인트용)	L			2,694	1-625	1,777	518	1,777	2-258	1,777	473	1,777	거가/518
M4119003	퍼 티	319, 회색(18ℓ)	L			3,833	1-622							3,833	물자/1-622
M4218053	스치로폴	T=10m/m(비중0.03)	M2			1,327	1-672	1,364	587	1,364	2-369	1,666	394	1,327	물자/1-672
M4329035	보통합판	4.8x1210x2420mm (1급T-II)	M2	3,616	210	4,098	1-681	4,098	562	4,337	2-361	4,337	406	3,616	가정/210
M4332011	보통합판(내수),청주	12 x12110x2440mm (1급T-I)	M2	7,978	210	10,626	1-681	11,351	562	12,196	2-361	12,196	406	7,978	가정/210
M500318	혼화제	무수축 콘크리트	KG			2,400	1/117(1)			2,500	1/146(1)			2,400	물자/1/117(1)
M5369811	PVC파이프(일반용VG1)	30mm x 3.1T x 4m	M			1,310	1-742	1,333	673	1,367	2-537	1,310	566	1,310	물자/1-742
M5369812	PVC파이프(일반용VG1)	35mm x 3.1T x 4m	M			1,467	1-742	1,501	673	1,522	2-537	1,467	566	1,467	물자/1-742
M5370007	PVC파이프(일반용VG2)	50mm x 4m	M			1,250	1-742	1,318.5	673	1,312.5	2-537	1,250	566	1,250	물자/1-742
M5370013	PVC파이프(일반용VG2)	100mm x 4m	M			3,935	1-742	4,413.5	673	4,180	2-537	3,935	566	3,935	물자/1-742
M5985015	THP파이프(파상형일반관)	400mm x 4m	M					14,730	684	14,730	2-587	13,390	606	13,390	유물/606
M7329005	가설방음판	1980x500x32mm (아연도금)	M2			37,000	1/1050(1)			47,000	1/728(1)			37,000	물자/1/1050(1)
M7329025	방음벽지주(아연도금)	H-150x150x7x10 (부속자재포함)	M			97,000	1-1064	97,000	1102	106,000	1-728	125,000	848	97,000	물자/1-1064
M7350025	접지용전선	6mf	M			945	1/1084(1)	946	1/850	861	1/749(1)	847	1/865	847	유물/1/865
M7350029	접지용전선	16mf	M			2,162	1/1084(1)	2,164	1/850	1,981	1/749(1)	1,951	1/865	1,951	유물/1/865
M7362011	600V가교PE절연비닐시스케이בל	14 mm² x1C, (KSC3611)	m					1,884	804					1,884	거가/804

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M7374055	비닐절연비닐시스차폐케이블(CV	3.5mm ² x 7C (제어용)	M					5,134	835					5,134	거가/835
M7494053	압착터미날	14mm ² x 6mm	EA							150	1/780(1)	98	1/888	98	유물/1/888
M7593009	워셔캡	36mm (전)	EA	2,890	210	4,016	1-1107			4,950	1-786			2,890	가정/210
M7644015	PVC전선관(HI전선관)	54mm	M	1,740	210	2,193	1-1111	2,608	892	3,020	1-787	3,020	890	1,740	가정/210
M7662005	폴리에틸렌(PE)전선관	16mm (KSC8445)	M	196	210	255	1-1111	264	895	286	1-785	191	891	191	유물/891
M7662007	폴리에틸렌(PE)전선관	22mm (KSC8445)	M	262	210	335	1-1111	369	895	399	1-785	280	891	262	가정/210
M7662021	폴리에틸렌(PE)전선관	100mm (KSC8445)	M	3,240	210	4,183	1-1111	4,565	895	4,937	1-785	3,213	891	3,213	유물/891
M8007403	방수소켓	6A 250V	EA					743	1/951			743	965	743	거가/1/951
M8031021	백열전구	220V 30W (투명)	EA			300	1-1204	340	968			660	968	300	물자/1-1204
M8079003	경광등	KS-125	대			75,000	1/196(1)	75,000	928	50,000	1/896(1)			50,000	물정/1/896(1)
M8146503	반경철판	50x2x2400	EA					17,743	1001			17,743		17,743	거가/1001
M8916006	연마지	80#, 230x280mm (공연마용)	매			250	1-1418	250	1193	285	1-662	285	1216	250	물자/1-1418
M8916009	연마지	120# 230x280mm (공연마용)	매			230	1-1418	230	1193	275	1-662	275	1216	230	물자/1-1418
M8922017	다이아몬드톱날(블레이드)	φ 14" x 3.2t (콘크리트,아스팔트용)	매			152,000	1-1420	210,000	1194	190,000	1-661	210,000	1214	152,000	물자/1-1420
M8933903	버튼비트	38x76mm	EA							170,000	1-661			170,000	물정/1-661
M8934103	3형비트(THREE WING BIT)	4"	EA					140,000	1195	170,000	1-660	120,000	1215	120,000	유물/1215
M9015005	용접봉(연강용)	3.2mm KSE4301	KG			2,283	1-1389	2,380	1182	2,380	1-622	2,380	1181	2,283	물자/1-1389
M9165009	내마모고무판	4.8t x 914MM x 10M	M2			24,351	2-15	18,905	1321	35,339	2-945	24,351	1227	18,905	거가/1321
M9247029	PE필름(저밀도)	0.1mmx180cmx91m	M2			730	2-18	539	1316	573	2-1037	730	1230	539	거가/1316
M9276007	복합비료	21-17-17 25kg/포	KG			920	2-24	1,080	1323					920	물자/2-24
M9327003	산소	99% 6000ℓ (기체) 40ℓ	L			2	2-33	2	1307	2	2-951	2	1238	2	물자/2-33
M9342003	아세틸렌	96% (용접용) 1kg=853ℓ	KG			9,500	2-33	10,000	1307	13,000	2-951	9,500	1238	9,500	물자/2-33
M9372003	중유	저유황(1.0%) B-B	L			969	2-0	916	1307	915	2-950	909	1237	909	유물/1237

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
M9384003	프로판가스	일반용	KG			1,378	2-0	1,258	1307	1,997	2-950	1,946	1237	1,258	거가/1307
M9384100	방수제(워터썬-100)	콘크리트교면침투방수제	L					15,870	1/484					15,870	거가/1/484
M9516049	PP마대(수방자재용)	9000 9x 9 27x 50 ^{cm} (아구리끈부	매			120	2-45							120	물자/2-45
M9531007	고철설	용해용(중)(매입가)	KG					355	1328	370	2-1055			355	거가/1328
MST1200	스치로폴	T=20m/m 비중 0.03	M2			2,808	1/672(1)	2,808	1/571	2,488	1/370(2)	2,530	1/392	2,488	물정/1/370(2
MT00790	능형망(PVC코팅)	#10-58*58, 아연도금	M3			5,260	1/455	5,770	1/411	5,200	1/538(1)	7,000	1/343	5,200	물정/1/538(1
MT00791	부착망	#10-58*58	M3							3,360	1/431(1)			3,360	물정/1/431(1
MT00800	R/S녹생토	암절면용	M3					72,000	1/327					72,000	거가/1/327
MJ/001	객식	10*100	KG											200	기타
MJ/002	착색제	M-GREEN	KG									14	1/238	14	유물/1/238
MJ/003	피복양생재	화이버	KG			900	1/346	1,000	1/330	1,000	1/432(1)			900	물자/1/346
MJ/004	침식안정제	점착제(CMS)	KG					2,200	1/330	2,200	1/432(1)	2,000	1/245	2,000	유물/1/245
MJ/005	낙석방지책와이어고정구	φ 12*40	SET			6,900	1/190							6,900	물자/1/190
MJ/006	고정구B/N	φ 12*40	EA			1,500	1/190							1,500	물자/1/190
MJ/007	로 드	T38*3050	EA							332,000	1/661(1)			332,000	물정/1/661(1
MJ/008	잔디용단(취부용)	점착섬유매트리스	KG							4,955	1권388			4,955	물정/1권388
MJ/009	생크로드	T38*380mm	EA							253,000	1/661(1)			253,000	물정/1/661(1
MJ/010	슬리브	T38*190	EA							70,000	1/661(1)			70,000	물정/1/661(1
MJ/011	반경관 취부밴드		EA					2,400	960					2,400	거가/960
MJ/012	교통신호전자제어기	교차로연동(표준형)	대			8,800,000	1/1238(1)			8,000,000	1/915(1)	8,500,000	1/1033	8,000,000	물정/1/915(1
MJ/013	제어기차광막	150x260x370(FRP)	EA			260,000	1/1237(1)			250,000	1/915(1)	260,000	1/1032	250,000	물정/1/915(1
MJ/014	차량신호등	1면4색	SET			320,000	1/1237(1)			300,000	1/915(1)	320,000	1/1032	300,000	물정/1/915(1
MJ/015	차량신호등	1면3색	SET			240,000	1/1237(1)			230,000	1/915(1)	240,000	1/1032	230,000	물정/1/915(1

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
MJ/016	보행신호등	1면2색	SET			160,000	1/1237(1)			150,000	1/915(1)	160,000	1/1032	150,000	물정/1/915(1)
MJ/017	신호등용전구	1면2색	SET							2,300	1/915(1)			2,300	물정/1/915(1)
MJ/018	차량등철주	Φ250x8M	ℓℓ			1,400,000	1/1238(1)	1,500,000	1/988	1,350,000	1/910(1)	1,400,000	1/1033	1,350,000	물정/1/910(1)
MJ/019	보행등철주	Φ125x4M	ℓℓ			320,000	1/1238(1)	350,000	1/989	340,000	1/910(1)			320,000	물자/1/1238(1)
MJ/020	차량등부착대	5M	ℓℓ			250,000	1/1238(1)	330,000	1/988	260,000	1/916(1)			250,000	물자/1/1238(1)
MJ/021	차량등부착대	9M	ℓℓ			370,000	1/1238(1)	390,000	1/988	350,000	1/916(1)			350,000	물정/1/916(1)
MJ/022	맨홀(신호등)	600x600x780	SET			250,000	1/1237(1)			220,000	1/915(1)			220,000	물정/1/915(1)
MJ/023	차량철주기초앵카	Φ250	SET			420,000	1/1238(1)			400,000	1/910(1)			400,000	물정/1/910(1)
MJ/024	보행철주기초앵카	Φ125	SET			110,000	1/1237(1)	120,000	1/988			110,000	1/1032	110,000	물자/1/1237(1)
MJ/025	좌대앵커		EA			120,000	1/1237(1)			140,000	1/911(1)	126,000	1/1033	120,000	물자/1/1237(1)
MJ/026	보호금구	차량등용	SET			32,000	1/1238(1)			32,000	1/916(1)			32,000	물자/1/1238(1)
MJ/027	보호금구	보행등용	SET			35,000	1/1238(1)			35,000	1/916(1)			35,000	물자/1/1238(1)
MJ/028	접지봉	14Dx1000MM	본			3,500	1/1189(1)			3,300	1/862(1)	3,500	1/963	3,300	물정/1/862(1)
MJ/029	알루미늄판	A1050, t=2mm	KG			3,950	1/85(1)	4,030	1/66	4,360	1/130(1)	3,950	1/62	3,950	물자/1/85(1)
MJ/030	착지판	D=16mm, L=0.25m	EA			500	1/347(1)			500	1/436(1)			500	물자/1/347(1)
MJ/031	양카핀	D=16mm, L=0.50m	EA			1,000	1/347(1)	900	1/329			800	1/244	800	유물/1/244
MJ/032	착지판	D=16mm, L=0.35m	EA			800	1/347(1)	700	1/329	700	1/436(1)	700	1/244	700	거가/1/329
MJ/033	양카핀	T1, L=0.30m	EA							800	1/432(1)			800	물정/1/432(1)
MJ/034	착지판	T1, L=0.20m	EA							300	1/432(1)			300	물정/1/432(1)
MJ/035	텍키스프레이	침식방지안정제(CMC)	M2							2,200	1/432(1)			2,200	물정/1/432(1)
MJ/036	종자(목본균락형)		G							80	1/431(1)			80	물정/1/431(1)
MJ/037	종자(초본위주형)		G							20	1/431(1)			20	물정/1/431(1)
MJ/038	고정핀	D=10mm, L=0.25m	EA							500	1/431(1)			500	물정/1/431(1)

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 정 보		물 가 자 료		거 래 가 격		물 가 정 보		유 통 물 가		적용단가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
MJ/039	맷고정판	80*80*30	EA			1,800	1/352			1,800	1/433(1)			1,800	물자/1/352
MJ/040	지지대(아연용융도금)	145*100*337.5*4t	EA											9,400	
MJ/041	사각파이프	□75*75*3,2t	EA											1,560	
MJ/042	BRACKET	□100*70*4t	EA											480	
MJ/043	고정B/N	Φ16*150	EA											239	
MJ/044	충격흡수판	85×67 육각	EA			7,000	1/191			5,500	1/365(1)	6,050	1/231	5,500	물정/1/365(1)
MJ/045	도막방수제	슈프림데크코트	KG			4,000	1/516(1)	4,000	1/478					4,000	물자/1/516(1)
MJ/046	도막방수제	데크코트펠트	M2			2,000	1/516(1)	2,000	1/478					2,000	물자/1/516(1)
MJ/047	도막방수제	점착제	L			3,333	1/516(1)							3,333	물자/1/516(1)
MJ/048	천막	아적시트	매					28,300	109					28,300	거가/109
MJ/049	PY 클립	Φ120MM	EA			5,590	1/190							5,590	물자/1/190
MZ00000	갈매기표지판지주	Φ60.5*2000	EA							33,900	1/370(1)			33,900	물정/1/370(1)
MZ00100	표지판지주	Φ76.3*3000	EA							51,500	1/370(1)			51,500	물정/1/370(1)
MZ00101	표지판지주	Φ89.1*3000	EA							80,000	1/370(1)			80,000	물정/1/370(1)
MZ00200	표지판지주	Φ60.5*3000	EA							38,100	1/370(1)			38,100	물정/1/370(1)
MZ00300	가드레일주주캡	Φ139.8	EA			1,790	1/191	2,300	1/214	2,850	1/365	2,850	1/231	1,790	물자/1/191
MZ00500	표지판지주	Φ318.5×139.8	SET							3,500,000	1/375(1)	3,300,000	1/219	3,300,000	유물/1/219
MZ00700	표지판지주	Φ355.6×165.2	SET							3,900,000	1/375(1)	3,800,000	1/219	3,800,000	유물/1/219
MZ00900	표지판지주	Φ267.4×114.3	SET							2,800,000	1/375(1)	2,700,000	1/219	2,700,000	유물/1/219
MZ01700	표지판지주	Φ355.6×216.3	SET							4,500,000	1/375(1)	4,250,000	1/219	4,250,000	유물/1/219
MZ02300	PE안전망	90함(4*4)	M2							1,700	1/173(1)			1,700	물정/1/173(1)
MZ02400	미진동파쇄제		kg			17,200	1/322							17,200	물자/1/322
MZ02500	데리네이트지주	Φ48*1.3m	EA							6,000	1/355(1)			6,000	물정/1/355(1)

[illegible]

3. 중기사용료

코 드	중 기 명	규 격	수 량단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계 비고
E0001010019	볼도저(무한궤도)	19 TON	1 HR	42,166	23,389	25,040	90,595
E0001010032	볼도저(무한궤도)	32 TON	1 HR	70,164	23,389	33,257	126,810
E0001010032_R2	볼도저(무한궤도)	32 TON, (리퍼2 조합)	1 HR	70,164	23,389	36,493	130,046
E0001010032_R3	볼도저(무한궤도)	32 TON, (리퍼3 조합)	1 HR	70,164	23,389	38,111	131,664
E0001030032	유압식 리퍼	32 TON	1 HR			1,618	1,618
E0002010020	굴삭기(무한궤도)	0.2 M3	1 HR	8,796	23,389	10,597	42,782
E0002010070	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3	1 HR	20,577	23,389	18,961	62,927
E0002010070-BR	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(발파암)	1 HR	20,577	23,389	21,939	65,905
E0002010070-RR	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(리핑암)	1 HR	20,577	23,389	20,450	64,416
E0002010070_A	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(브레이커조합)	1 HR	20,577	23,389	27,943	71,909
E0002010070_B	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(진동콤팩터조합)	1 HR	20,577	23,389	23,258	67,224
E0002010070_C	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(부착집게조합)	1 HR	20,577	23,389	23,602	67,568
E0002010100	굴삭기(무한궤도)	1.0 M3	1 HR	34,590	23,389	23,233	81,212
E0002010100_A	굴삭기(무한궤도)	1.0 M3(압쇄기, 펄버라0	1 HR	34,590	23,389	38,258	96,237
E0002110018	굴삭기(타이어)	0.18 M3	1 HR	10,096	23,389	14,384	47,869
E0002110018_A	굴삭기(타이어)	0.18M3(브레이커조합)	1 HR	10,096	23,389	16,539	50,024
E0002110060	굴삭기(타이어)	0.6 M3	1 HR	20,914	23,389	22,085	66,388
E0002110060_A	굴삭기(타이어)	0.6M3(브레이커조합)	1 HR	20,914	23,389	29,310	73,613
E0002300002	대형 브레이카	0.2 M3용	1 HR			2,155	2,155
E0002300006	대형 브레이카	0.6 M3용	1 HR			7,225	7,225
E0002300007	대형 브레이카	0.7 M3용	1 HR			8,982	8,982
E0002400007	유압식 진동 콤팩터(굴삭기부착용 0.7 M3용		1 HR			4,297	4,297
E0002500100	압쇄기(펄버라이저)	1.0M3용	1 HR			15,025	15,025
E0003010172	로더(무한궤도)	1.72 M3	1 HR	25,686	23,389	27,655	76,730
E0003010172-BR	로더(무한궤도)	1.72 M3(발파암)	1 HR	25,686	23,389	32,149	81,224
E0003020057	로더 (타이어)	0.57 M3	1 HR	7,328	23,389	6,785	37,502
E0003020172	로더(타이어)	1.72 M3	1 HR	20,518	23,389	22,468	66,375
E0003020287	로더(타이어)	2.87 M3	1 HR	34,337	23,389	30,904	88,630
E0005020036	모터그레이더	3.6 M (일반용)	1 HR	32,741	23,389	21,435	77,565
E0006020025	덤프트럭	2.5 톤	1 HR	5,818	21,911	4,795	32,524
E0006020045	덤프트럭	4.5 톤	1 HR	10,032	21,911	5,598	37,541
E0006020060	덤프트럭	6 TON	1 HR	16,052	21,911	6,117	44,080
E0006020080	덤프트럭	8 TON	1 HR	18,660	21,911	7,743	48,314
E0006020105	덤프트럭	10.5 TON	1 HR	28,291	21,911	8,792	58,994
E0006020150	덤프트럭	15 TON	1 HR	31,903	23,389	14,383	69,675

코 드	중 기 명	규 격	수 량단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계 비고
E0006020150-BR	덤프트럭	15 TON(발파암)	1 HR	31,903	23,389	16,983	72,275
E0006020150-RR	덤프트럭	15 TON(리핑암)	1 HR	31,903	23,389	15,423	70,715
E0006100150_A	덤프트럭 자동덮개시설	15 TON	1 HR			329	329
E0011060012	매캐덤 롤러(자주식)	10-12 TON	1 HR	15,956	23,389	9,050	48,395
E0012060008	탠덤롤러(자주식)	5 - 8 TON	1 HR	8,578	23,389	6,202	38,169
E0013050007	진동 롤러 (핸드가이드식)	0.7 톤	1 HR	3,614	23,389	1,563	28,566
E0013060025	진동롤러(자주식)	2.5 TON	1 HR	3,778	23,389	4,201	31,368
E0013060100	진동롤러(자주식)	10 TON	1 HR	27,218	23,389	19,759	70,366
E0014060015	타이어롤러(자주식)	8 - 15 TON	1 HR	14,307	23,389	12,531	50,227
E0015060030	양족식 롤러(자주식)	30 TON	1 HR	55,932	23,389	46,974	126,295
E0016300080	래머	80 KG	1 HR	1,252	18,982	412	20,646
E0017300015	플레이트 콤팩터	1.5 TON	1 HR	1,951	18,982	505	21,438
E0021010020	무한궤도 크레인	20 TON (0.57 M3)	1 HR	15,005	23,389	23,022	61,416
E0021010025	무한궤도 크레인	25 TON (0.76 M3)	1 HR	16,750	23,389	26,630	66,769
E0021010150	무한궤도 크레인	150 TON	1 HR	42,573	23,389	130,877	196,839
E0021040010	크레인(타이어)	10 TON	1 HR	7,680	23,389	23,436	54,505
E0021040015	크레인(타이어)	15 TON	1 HR	9,498	23,389	34,596	67,483
E0021040020	크레인(타이어)	20 TON	1 HR	10,913	23,389	44,361	78,663
E0021040025	크레인(타이어)	25 TON	1 HR	12,328	23,389	44,797	80,514
E0021040030	크레인(타이어)	30 TON	1 HR	15,562	23,389	45,952	84,903
E0021040040	크레인(타이어)	40 TON	1 HR	19,403	23,389	54,307	97,099
E0021040050	크레인(타이어)	50 TON	1 HR	22,827	23,389	66,840	113,056
E0021050005	트럭탑제형 크레인	5 TON	1 HR	8,898	21,911	10,362	41,171
E0021050010	트럭탑제형 크레인	10 TON	1 HR	17,971	21,911	20,549	60,431
E0021050015	트럭탑제형 크레인	15 TON	1 HR	19,192	21,911	24,804	65,907
E0021140057	크레인부수물(크람셀)	0.57 M3	1 HR	102		336	438
E0024020001	경운기	1,000 (KG)	1 HR	2,268	18,982	559	21,809
E0025020050	리프트트럭(지게차)	5 TON	1 HR	11,354	23,389	6,262	41,005
E0027020020	트럭 트랙터 및 평판트레일러	20 TON	1 HR	33,347	23,389	13,235	69,971
E0027020040	트럭 트랙터 및 평판트레일러	40 TON	1 HR	41,431	23,389	23,529	88,349
E0027020060	트럭 트랙터 및 평판트레일러	60 TON	1 HR	53,153	23,389	32,940	109,482
E0032010003	아스팔트 페이퍼(피니셔)	3 M	1 HR	20,225	23,389	31,926	75,540
E0033020038	아스팔트 디스트리뷰우터	3800 L	1 HR	19,810	23,389	9,548	52,747
E0034300400	아스팔트 스프레이어	400 L	1 HR	2,068	23,389	628	26,085
E0036110142	콘크리트 피니셔 (중앙분리대용)	105.9 KW	1 HR	18,186	23,389	48,850	90,425

코 드	중 기 명	규 격	수 량단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계 비고
E0042050020	콘크리트 믹서	0.20 M3	1 HR	2,156	18,982	2,831	23,969
E0044300400	커터(콘크리트및아스팔트용)	320-400 MM	1 HR	10,926	18,982	1,460	31,368
E0045040021	콘크리트 펌프차	21 M(65~75 M3/hr)	1 HR	28,854	23,389	35,227	87,470
E0045040032	콘크리트 펌프차	32 M(80~95 M3/hr)	1 HR	33,958	23,389	53,802	111,149
E0045040041	콘크리트 펌프차	41 M(80~95 M3/hr)	1 HR	45,735	23,389	71,736	140,860
E0046110350	콘크리트 진동기	엔진식플렉시블형Φ45(2	1 HR	1,788		158	1,946
E0051050050	크러셔(이동식)	50(93KW) TON/hr	1 HR		23,389	49,997	73,386
E0051050150	크러셔(이동식)	150(260KW) TON/hr	1 HR		23,389	78,086	101,475
E0052050035	공기압축기(이동식)	3.5 M3/Min	1 HR	10,457	23,389	1,746	35,592
E0052050103	공기압축기(이동식)	10.3 M3/Min	1 HR	23,950	23,389	3,991	51,330
E0052050210	공기압축기(이동식)	21.0M3/MIN	1 HR	46,551	23,389	6,485	76,425
E0052100016	페이브먼트 브레이카	15.9KG (35#)	1 HR			380	380
E0054050110	크로울러드릴(타승유압식)	110 KW	1 HR	33,264	23,389	19,565	76,218
E0056300027	착암기(래그햄머)	2.7M3/MIN	1 HR			641	641
E0057010010	노면파쇄기	1 M	1 HR	23,444	23,389	110,008	156,841
E0057010020	노면파쇄기	2 M	1 HR	88,885	23,389	149,835	262,109
E0059010006	코어 드릴	15.24cm	1 HR			370	370
E0063300022	디젤 파일햄머	2.2 TON	1 HR	23,333	23,389	9,596	56,318
E0064080100	보오링기계	60MM X 1000M (37.30KW	1 HR			5,935	5,935
E0072020008	자동세륜기(롤 타입)	2200*5150*1000	1 HR			8,560	8,560
E0072040055	물탱크(살수차)	5500 L	1 HR	17,578	21,911	7,823	47,312
E0072040160	물탱크(살수차)	16000 L	1 HR	24,383	21,911	15,005	61,299
E0072050125	이동식 임목파쇄기	93.25kW	1 HR		21,911	37,272	59,183
E0072060070	부착용 집게	0.7-0.8 KW	1 HR			4,641	4,641
E0072100485	동력분무기	4.85Kw	1 HR			210	210
E0073300010	라인 마커	10Km/hr	1 HR	31,301	18,982	12,521	62,804
E0073600055	차선 제거기	4.10kW	1 HR	6,594	21,911	2,853	31,358
E0075050050	발전기	50 KW	1 HR	15,685	18,982	3,752	38,419
E0075050250	발전기	250 KW	1 HR	69,053	18,982	9,764	97,799
E0076110200	용접기 (교류)	200 AMP	1 HR			72	72
E0077300050	건설용펌프(자흡식)	50mm(1.49kw X 10m)	1 HR			54	54
E0077300150	건설용펌프(자흡식)	150mm(14.92kw X 20m)	1 HR			244	244
E0077400150	수중모터 펌프	150 mm	1 HR			526	526
E0077500016	취부기 (녹생토 암절개면 보호식)	11.94 kW	1 HR			15,971	15,971
E0077500025	취부기 (녹생토 암절개면 보호식)	18.65 kW	1 HR			24,973	24,973

코 드	중 기 명	규 격	수 량단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계 비고
E0077700004	실사출기	4(노즐류)	1 HR			6,224	6,224
E0078120015	디젤엔진	11.19 KW	1 HR	2,698		258	2,956
E0079930020	양 수 기	1.49 kw	1 HR			10	10
E0088010019	에어호스	(1.91cm) X 3B X 50M	1 HR			54	54
E0088020001	바이브레이터	봉상후렉시블	1 HR			39	39

중 기 명 : 불도저(무한궤도) 19 TON

중기가격 : 142,035 천원

분류코드 : E0001010019

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 불도저(무한궤도)	0.1763		천원		142,035		25,040.7			
	* 소 계							25,040			
재	료 비 경 유	25		L		1,454.00		36,350.0			
	잡 품	16		%				5,816.0			
	* 소 계							42,166			
노	무 비 건설기계운전사	1		인		23,389.1		23,389.1			
	* 소 계							23,389			
	** 총 계							90,595			

중 기 명 : 불도저(무한궤도) 32 TON

중기가격 : 188,640 천원

분류코드 : E0001010032

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 불도저(무한궤도)	0.1763		천원		188,640		33,257.2			
	* 소 계							33,257			
재	료 비 경 유	41.6		L		1,454.00		60,486.4			
	잡 품	16		%				9,677.8			
	* 소 계							70,164			
노	무 비 건설기계운전사	1		인		23,389.1		23,389.1			
	* 소 계							23,389			
	** 총 계							126,810			

중 기 명 : 불도저(무한궤도) 32 TON, (리퍼2 조합)

중기가격 :

분류코드 : E0001010032_R2

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 불도저(무한궤도)/32 TON	1		HR		33,257		33,257.0			
	유압식 리퍼/32 TON	2		HR		1,618		3,236.0			
	* 소 계							36,493			
재	료 비 불도저(무한궤도)/32 TON	1		HR		70,164.00		70,164.0			
	* 소 계							70,164			
노	무 비 불도저(무한궤도)/32 TON	1		HR		23,389.0		23,389.0			
	* 소 계							23,389			
	** 총 계							130,046			

중 기 명 : 불도저(무한궤도) 32 TON, (리퍼3 조합)

중기가격 :

분류코드 : E0001010032_R3

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 불도저(무한궤도)/32 TON	1		HR		33,257		33,257.0			
	유압식 리퍼/32 TON	3		HR		1,618		4,854.0			
	* 소 계							38,111			
재	료 비 불도저(무한궤도)/32 TON	1		HR		70,164.00		70,164.0			
	* 소 계							70,164			
노	무 비 불도저(무한궤도)/32 TON	1		HR		23,389.0		23,389.0			
	* 소 계							23,389			
	** 총 계							131,664			

중 기 명 : 유압식 리퍼 32 TON

중기가격 : 19,291 \$

분류코드 : E0001030032

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	유압식	리퍼	0.0795	\$	20,357		1,618.3			
	* 소	계						1,618			
재	료	비									
	* 소	계									
노	무	비									
	* 소	계									
**	총	계						1,618			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.2 M3

중기가격 : 52,000 천원

분류코드 : E0002010020

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)	0.2038	천원		52,000		10,597.6			
	* 소	계						10,597			
재	료	비	경	유	5	L	1,454.00	7,270.0			
		잡	품		21	%		1,526.7			
	* 소	계						8,796			
노	무	비	건설기계운전사		1	인	23,389.1	23,389.1			
	* 소	계						23,389			
**	총	계						42,782			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3

중기가격 : 93,042 천원

분류코드 : E0002010070

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)	0.2038	천원		93,042		18,961.9			
	*	소	계					18,961			
재	료	비	경	유	11.6	L	1,454.00	16,866.4			
		잡	품	22	%			3,710.6			
	*	소	계					20,577			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					62,927			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3(발파암)

중기가격 : 93,042 천원

분류코드 : E0002010070-BR

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)	0.2358	천원		93,042		21,939.3			
	*	소	계					21,939			
재	료	비	경	유	11.6	L	1,454.00	16,866.4			
		잡	품	22	%			3,710.6			
	*	소	계					20,577			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					65,905			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3(리핑암)

중기가격 : 93,042 천원

분류코드 : E0002010070-RR

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)	0.2198	천원		93,042		20,450.6			
	*	소	계					20,450			
재	료	비	경	유	11.6	L	1,454.00	16,866.4			
		잡	품	22	%			3,710.6			
	*	소	계					20,577			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					64,416			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3(브레이커조합)

중기가격 :

분류코드 : E0002010070_A

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR		18,961		18,961.0			
		대형 브레이카/0.7 M3용	1	HR		8,982		8,982.0			
	*	소	계					27,943			
재	료	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	20,577.00		20,577.0			
	*	소	계					20,577			
노	무	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	23,389.0		23,389.0			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					71,909			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3(진동컴팩터조합)

중기가격 :

분류코드 : E0002010070_B

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR		18,961		18,961.0			
		유압식 진동 컴팩터(굴삭기부착용)/0.7 M3용	1	HR		4,297		4,297.0			
		* 소 계						23,258			
재	료	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	20,577.00		20,577.0			
		* 소 계						20,577			
노	무	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	23,389.0		23,389.0			
		* 소 계						23,389			
		** 총 계						67,224			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3(부착집게조합)

중기가격 :

분류코드 : E0002010070_C

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR		18,961		18,961.0			
		부착용 집게/0.7-0.8KW	1	HR		4,641		4,641.0			
		* 소 계						23,602			
재	료	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	20,577.00		20,577.0			
		* 소 계						20,577			
노	무	비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	23,389.0		23,389.0			
		* 소 계						23,389			
		** 총 계						67,568			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 1.0 M3

중기가격 : 114,000 천원

분류코드 : E0002010100

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)	0.2038	천원		114,000		23,233.2			
	*	소	계					23,233			
재	료	비	경	유	19.5	L	1,454.00	28,353.0			
		잡	품	22	%			6,237.6			
	*	소	계					34,590			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					81,212			

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 1.0 M3(압쇄기, 펠버라이저)

중기가격 :

분류코드 : E0002010100_A

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3	1	HR		23,233		23,233.0			
		압쇄기(펠버라이저)/1.0M3용	1	HR		15,025		15,025.0			
	*	소	계					38,258			
재	료	비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3	1	HR	34,590.00		34,590.0			
	*	소	계					34,590			
노	무	비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3	1	HR	23,389.0		23,389.0			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					96,237			

중 기 명 : 굴삭기(타이어) 0.18 M3

중기가격 : 65,000 천원

분류코드 : E0002110018

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(타이어)	0.2213	천원		65,000		14,384.5			
	*	소	계					14,384			
재	료	비	경	유	5.6	L	1,454.00	8,142.4			
		잡	품	24	%			1,954.1			
	*	소	계					10,096			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					47,869			

중 기 명 : 굴삭기(타이어) 0.18M3(브레이커조합)

중기가격 :

분류코드 : E0002110018_A

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(타이어)/0.18 M3	1	HR		14,384		14,384.0			
		대형 브레이카/0.2 M3용	1	HR		2,155		2,155.0			
	*	소	계					16,539			
재	료	비	굴삭기(타이어)/0.18 M3	1	HR	10,096.00		10,096.0			
	*	소	계					10,096			
노	무	비	굴삭기(타이어)/0.18 M3	1	HR	23,389.0		23,389.0			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					50,024			

중 기 명 : 굴삭기(타이어) 0.6 M3

중기가격 : 99,800 천원

분류코드 : E0002110060

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(타이어)	0.2213	천원		99,800		22,085.7			
	*	소	계					22,085			
재	료	비	경	유	11.6	L	1,454.00	16,866.4			
		잡	품	24	%			4,047.9			
	*	소	계					20,914			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					66,388			

중 기 명 : 굴삭기(타이어) 0.6M3(브레이크조합)

중기가격 :

분류코드 : E0002110060_A

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	굴삭기(타이어)/0.6 M3	1	HR		22,085		22,085.0			
		대형 브레이크/0.6 M3용	1	HR		7,225		7,225.0			
	*	소	계					29,310			
재	료	비	굴삭기(타이어)/0.6 M3	1	HR	20,914.00		20,914.0			
	*	소	계					20,914			
노	무	비	굴삭기(타이어)/0.6 M3	1	HR	23,389.0		23,389.0			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					73,613			

중 기 명 : 대형 브레이카 0.2 M3용				
중기가격 : 3,300 천원			분류코드 : E0002300002	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	대형 브레이카	0.6533 천원	3,300	2,155.8
	* 소 계			2,155
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			2,155

중 기 명 : 대형 브레이카 0.6 M3용				
중기가격 : 11,060 천원			분류코드 : E0002300006	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	대형 브레이카	0.6533 천원	11,060	7,225.4
	* 소 계			7,225
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			7,225

중 기 명 : 대형 브레이카 0.7 M3용

중기가격 : 13,750 천원

분류코드 : E0002300007

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	대형	브레이카	0.6533	천원	13,750		8,982.8			
	*	소	계					8,982			
재 료 비											
	*	소	계								
노 무 비											
	*	소	계								
	**	총	계					8,982			

중 기 명 : 유압식 진동 콤팩터(굴삭기부착용) 0.7 M3용

중기가격 : 13,751 천원

분류코드 : E0002400007

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	유압식	진동 콤팩터(굴삭기부착용)	0.3125	천원	13,751		4,297.1			
	*	소	계					4,297			
재 료 비											
	*	소	계								
노 무 비											
	*	소	계								
	**	총	계					4,297			

중 기 명 : 압쇄기(펄버라이저) 1.0M3용

중기가격 : 23,000 천원

분류코드 : E0002500100

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	압쇄기(펄버라이저)	0.6533	천원		23,000		15,025.9			
	*	소	계					15,025			
재	료	비									
	*	소	계								
노	무	비									
	*	소	계								
	**	총	계					15,025			

중 기 명 : 로더(무한궤도) 1.72 M3

중기가격 : 112,087 \$

분류코드 : E0003010172

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	로더(무한궤도)	0.2338	\$		118,285		27,655.0			
	*	소	계					27,655			
재	료	비	경	유							
			14.6	L		1,454.00		21,228.4			
		잡	품								
		21	%					4,457.9			
	*	소	계					25,686			
노	무	비	건설기계운전사								
		1	인			23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					76,730			

중 기 명 : 로더(무한궤도) 1.72 M3(발파암)

중기가격 : 112,087 \$

분류코드 : E0003010172-BR

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	로더(무한궤도)	0.2718	\$		118,285		32,149.8			
	*	소	계					32,149			
재	료	비	경	유	14.6	L	1,454.00	21,228.4			
		잡	품	21	%			4,457.9			
	*	소	계					25,686			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					81,224			

중 기 명 : 로더 (타이어) 0.57 M3

중기가격 : 33,297 천원

분류코드 : E0003020057

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	로더 (타이어)	0.2038	천원		33,297		6,785.9			
	*	소	계					6,785			
재	료	비	경	유	3.5	L	1,454.00	5,089.0			
		잡	품	44	%			2,239.1			
	*	소	계					7,328			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					37,502			

중 기 명 : 로더(타이어) 1.72 M3

중기가격 : 110,246 천원

분류코드 : E0003020172

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 로더(타이어)	0.2038		천원		110,246		22,468.1			
	* 소 계							22,468			
재	료 비 경 유	9.8		L		1,454.00		14,249.2			
	잡 품	44		%				6,269.6			
	* 소 계							20,518			
노	무 비 건설기계운전사	1		인		23,389.1		23,389.1			
	* 소 계							23,389			
	** 총 계							66,375			

중 기 명 : 로더(타이어) 2.87 M3

중기가격 : 151,640 천원

분류코드 : E0003020287

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 로더(타이어)	0.2038		천원		151,640		30,904.2			
	* 소 계							30,904			
재	료 비 경 유	16.4		L		1,454.00		23,845.6			
	잡 품	44		%				10,492.0			
	* 소 계							34,337			
노	무 비 건설기계운전사	1		인		23,389.1		23,389.1			
	* 소 계							23,389			
	** 총 계							88,630			

중 기 명 : 모터그레이더 3.6 M (일반용)

중기가격 : 146,720 천원

분류코드 : E0005020036

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	모터	그레이더								
		0.1461	천원			146,720		21,435.7			
	*	소	계					21,435			
재	료	비	경	유							
		16.2	L			1,454.00		23,554.8			
		39	%					9,186.3			
	*	소	계					32,741			
노	무	비	건설	기계	운전사						
		1	인			23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					77,565			

중 기 명 : 덤프트럭 2.5 톤

중기가격 : 16,531 천원

분류코드 : E0006020025

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프	트럭								
		0.2901	천원			16,531		4,795.6			
	*	소	계					4,795			
재	료	비	경	유							
		2.9	L			1,454.00		4,216.6			
		38	%					1,602.3			
	*	소	계					5,818			
노	무	비	화물	차	운전사						
		1	인			21,911.4		21,911.4			
	*	소	계					21,911			
	**	총	계					32,524			

중 기 명 : 덤프트럭 4.5 톤

중기가격 : 19,299 천원

분류코드 : E0006020045

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프트럭	0.2901	천원		19,299		5,598.6			
	*	소	계					5,598			
재	료	비	경	유	5	L	1,454.00	7,270.0			
		잡	품	38	%			2,762.6			
	*	소	계					10,032			
노	무	비	화물차운전사	1	인	21,911.4		21,911.4			
	*	소	계					21,911			
	**	총	계					37,541			

중 기 명 : 덤프트럭 6 TON

중기가격 : 21,089 천원

분류코드 : E0006020060

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프트럭	0.2901	천원		21,089		6,117.9			
	*	소	계					6,117			
재	료	비	경	유	8	L	1,454.00	11,632.0			
		잡	품	38	%			4,420.1			
	*	소	계					16,052			
노	무	비	화물차운전사	1	인	21,911.4		21,911.4			
	*	소	계					21,911			
	**	총	계					44,080			

중 기 명 : 덤프트럭 8 TON

중기가격 : 28,119 천원

분류코드 : E0006020080

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프트럭	0.2754	천원		28,119		7,743.9			
	*	소	계					7,743			
재	료	비	경	유	9.3	L	1,454.00	13,522.2			
		잡	품	38	%			5,138.4			
	*	소	계					18,660			
노	무	비	화물차운전사	1	인	21,911.4		21,911.4			
	*	소	계					21,911			
	**	총	계					48,314			

중 기 명 : 덤프트럭 10.5 TON

중기가격 : 39,729 천원

분류코드 : E0006020105

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프트럭	0.2213	천원		39,729		8,792.0			
	*	소	계					8,792			
재	료	비	경	유	14.1	L	1,454.00	20,501.4			
		잡	품	38	%			7,790.5			
	*	소	계					28,291			
노	무	비	화물차운전사	1	인	21,911.4		21,911.4			
	*	소	계					21,911			
	**	총	계					58,994			

중 기 명 : 덤프트럭 15 TON

중기가격 : 64,995 천원

분류코드 : E0006020150

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프트럭	0.2213	천원		64,995		14,383.3			
	*	소	계					14,383			
재	료	비	경	유	15.9	L	1,454.00	23,118.6			
		잡	품	38	%			8,785.0			
	*	소	계					31,903			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					69,675			

중 기 명 : 덤프트럭 15 TON(발파암)

중기가격 : 64,995 천원

분류코드 : E0006020150-BR

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프트럭	0.2613	천원		64,995		16,983.1			
	*	소	계					16,983			
재	료	비	경	유	15.9	L	1,454.00	23,118.6			
		잡	품	38	%			8,785.0			
	*	소	계					31,903			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					72,275			

중 기 명 : 덤프트럭 15 TON(리핑암)

중기가격 : 64,995 천원

분류코드 : E0006020150-RR

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프트럭									
	*	소	계								
재	료	비	경	유							
			잡	품							
	*	소	계								
노	무	비	건설기계운전사								
	*	소	계								
	**	총	계								

중 기 명 : 덤프트럭 자동덮개시설 15 TON

중기가격 : 1,250 천원

분류코드 : E0006100150_A

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	덤프트럭	자동덮개시설								
	*	소	계								
재	료	비									
	*	소	계								
노	무	비									
	*	소	계								
	**	총	계								

중 기 명 : 매캐덤 롤러(자주식) 10-12 TON

중기가격 : 49,117 \$

분류코드 : E0011060012

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 매캐덤 롤러(자주식)	0.1746		\$		51,833		9,050.0			
	* 소 계							9,050			
재	료 비 경 유	9.3		L		1,454.00		13,522.2			
	잡 품	18		%				2,433.9			
	* 소 계							15,956			
노	무 비 건설기계운전사	1		인		23,389.1		23,389.1			
	* 소 계							23,389			
	** 총 계							48,395			

중 기 명 : 탠덤롤러(자주식) 5 - 8 TON

중기가격 : 32,726 \$

분류코드 : E0012060008

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 탠덤롤러(자주식)	0.1796		\$		34,535		6,202.4			
	* 소 계							6,202			
재	료 비 경 유	5		L		1,454.00		7,270.0			
	잡 품	18		%				1,308.6			
	* 소 계							8,578			
노	무 비 건설기계운전사	1		인		23,389.1		23,389.1			
	* 소 계							23,389			
	** 총 계							38,169			

중 기 명 : 진동 롤러 (핸드가이드식) 0.7 톤

중기가격 : 5,670 천원

분류코드 : E0013050007

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	진동 롤러 (핸드가이드식)	0.2757	천원		5,670		1,563.2			
	*	소	계					1,563			
재	료	비	경	유	2.2	L	1,454.00	3,198.8			
		잡	품		13	%		415.8			
	*	소	계					3,614			
노	무	비	건설기계운전사		1	인	23,389.1	23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					28,566			

중 기 명 : 진동롤러(자주식) 2.5 TON

중기가격 : 15,241 천원

분류코드 : E0013060025

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	진동롤러(자주식)	0.2757	천원		15,241		4,201.9			
	*	소	계					4,201			
재	료	비	경	유	2.3	L	1,454.00	3,344.2			
		잡	품		13	%		434.7			
	*	소	계					3,778			
노	무	비	건설기계운전사		1	인	23,389.1	23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					31,368			

중 기 명 : 진동롤러(자주식) 10 TON

중기가격 : 67,914 \$

분류코드 : E0013060100

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	진동롤러(자주식)	0.2757	\$		71,669		19,759.1			
	*	소	계					19,759			
재	료	비	경	유	14.4	L	1,454.00	20,937.6			
		잡	품	30	%			6,281.2			
	*	소	계					27,218			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					70,366			

중 기 명 : 타이어롤러(자주식) 8 - 15 TON

중기가격 : 62,865 \$

분류코드 : E0014060015

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	타이어롤러(자주식)	0.1889	\$		66,341		12,531.8			
	*	소	계					12,531			
재	료	비	경	유	8	L	1,454.00	11,632.0			
		잡	품	23	%			2,675.3			
	*	소	계					14,307			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					50,227			

중 기 명 : 양족식 롤러(자주식) 30 TON

중기가격 : 238,803 \$ 분류코드 : E0015060030

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	양족식 롤러(자주식)	0.1864	\$		252,008		46,974.2			
	*	소	계					46,974			
재	료	비	경	유	32.6	L	1,454.00	47,400.4			
		잡	품	18	%			8,532.0			
	*	소	계					55,932			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					126,295			

중 기 명 : 래머 80 KG

중기가격 : 1,134 천원 분류코드 : E0016300080

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	래머	0.364	천원		1,134		412.7			
	*	소	계					412			
재	료	비	휘 발 유	0.7	L	1,626.00		1,138.2			
		잡	품	10	%			113.8			
	*	소	계					1,252			
노	무	비	일반기계운전사	1	인	18,982.9		18,982.9			
	*	소	계					18,982			
	**	총	계					20,646			

중 기 명 : 플레이트 콤팩터 1.5 TON

중기가격 : 1,318 \$

분류코드 : E0017300015

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	플레이트	콤팩터	0.364	\$	1,390		505.9			
	* 소	계						505			
재	료	비	휘	발	유	1	L	1,626.00		1,626.0	
	잡	품		20	%			325.2			
	* 소	계						1,951			
노	무	비	일반기계운전사	1	인	18,982.9		18,982.9			
	* 소	계						18,982			
	** 총	계						21,438			

중 기 명 : 무한궤도 크레인 20 TON (0.57 M3)

중기가격 : 137,209 \$

분류코드 : E0021010020

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	무한궤도	크레인	0.159	\$	144,796		23,022.5			
	* 소	계						23,022			
재	료	비	경	유	8.6	L	1,454.00	12,504.4			
	잡	품		20	%			2,500.8			
	* 소	계						15,005			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	* 소	계						23,389			
	** 총	계						61,416			

중 기 명 : 무한궤도 크레인 25 TON (0.76 M3)

중기가격 : 158,714 \$

분류코드 : E0021010025

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	무한궤도	크레인	0.159	\$	167,490		26,630.9			
	* 소	계						26,630			
재	료	비	경	유	9.6	L	1,454.00	13,958.4			
	잡	품		20	%			2,791.6			
	* 소	계						16,750			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	* 소	계						23,389			
	** 총	계						66,769			

중 기 명 : 무한궤도 크레인 150 TON

중기가격 : 773,188 \$

분류코드 : E0021010150

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	무한궤도	크레인	0.1604	\$	815,945		130,877.5			
	* 소	계						130,877			
재	료	비	경	유	24.4	L	1,454.00	35,477.6			
	잡	품		20	%			7,095.5			
	* 소	계						42,573			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	* 소	계						23,389			
	** 총	계						196,839			

중 기 명 : 크레인(타이어) 10 TON

중기가격 : 105,000 천원

분류코드 : E0021040010

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	크레인(타이어)	0.2232	천원		105,000		23,436.0			
	*	소	계					23,436			
재	료	비	경	유	3.8	L	1,454.00	5,525.2			
		잡	품	39	%			2,154.8			
	*	소	계					7,680			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					54,505			

중 기 명 : 크레인(타이어) 15 TON

중기가격 : 155,000 천원

분류코드 : E0021040015

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	크레인(타이어)	0.2232	천원		155,000		34,596.0			
	*	소	계					34,596			
재	료	비	경	유	4.7	L	1,454.00	6,833.8			
		잡	품	39	%			2,665.1			
	*	소	계					9,498			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					67,483			

중 기 명 : 크레인(타이어) 20 TON

중기가격 : 198,750 천원

분류코드 : E0021040020

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	크레인(타이어)	0.2232	천원		198,750		44,361.0			
	*	소	계					44,361			
재	료	비	경	유	5.4	L	1,454.00	7,851.6			
		잡	품	39	%			3,062.1			
	*	소	계					10,913			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					78,663			

중 기 명 : 크레인(타이어) 25 TON

중기가격 : 225,000 천원

분류코드 : E0021040025

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	크레인(타이어)	0.1991	천원		225,000		44,797.5			
	*	소	계					44,797			
재	료	비	경	유	6.1	L	1,454.00	8,869.4			
		잡	품	39	%			3,459.0			
	*	소	계					12,328			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					80,514			

중 기 명 : 크레인(타이어) 30 TON

중기가격 : 275,000 천원

분류코드 : E0021040030

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	크레인(타이어)	0.1671	천원		275,000		45,952.5			
	*	소	계					45,952			
재	료	비	경	유	7.7	L	1,454.00	11,195.8			
		잡	품	39	%			4,366.3			
	*	소	계					15,562			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					84,903			

중 기 명 : 크레인(타이어) 40 TON

중기가격 : 325,000 천원

분류코드 : E0021040040

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	크레인(타이어)	0.1671	천원		325,000		54,307.5			
	*	소	계					54,307			
재	료	비	경	유	8.5	L	1,454.00	12,359.0			
		잡	품	57	%			7,044.6			
	*	소	계					19,403			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					97,099			

중 기 명 : 크레인(타이어) 50 TON

중기가격 : 400,000 천원

분류코드 : E0021040050

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	크레인(타이어)	0.1671	천원		400,000		66,840.0			
	*	소	계					66,840			
재	료	비	경	유	10	L	1,454.00	14,540.0			
		잡	품	57	%			8,287.8			
	*	소	계					22,827			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					113,056			

중 기 명 : 트럭탑제형 크레인 5 TON

중기가격 : 41,399 천원

분류코드 : E0021050005

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	트럭탑제형 크레인	0.2503	천원		41,399		10,362.1			
	*	소	계					10,362			
재	료	비	경	유	5.1	L	1,454.00	7,415.4			
		잡	품	20	%			1,483.0			
	*	소	계					8,898			
노	무	비	화물차운전사	1	인	21,911.4		21,911.4			
	*	소	계					21,911			
	**	총	계					41,171			

중 기 명 : 트럭탑재형 크레인 10 TON

중기가격 : 82,100 천원

분류코드 : E0021050010

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	트럭탑재형	크레인	0.2503	천원	82,100		20,549.6			
	* 소	계						20,549			
재	료	비	경	유	10.3	L	1,454.00	14,976.2			
		잡	품	20	%			2,995.2			
	* 소	계						17,971			
노	무	비	화물차운전사	1	인	21,911.4		21,911.4			
	* 소	계						21,911			
	** 총	계						60,431			

중 기 명 : 트럭탑재형 크레인 15 TON

중기가격 : 99,100 천원

분류코드 : E0021050015

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	트럭탑재형	크레인	0.2503	천원	99,100		24,804.7			
	* 소	계						24,804			
재	료	비	경	유	11	L	1,454.00	15,994.0			
		잡	품	20	%			3,198.8			
	* 소	계						19,192			
노	무	비	화물차운전사	1	인	21,911.4		21,911.4			
	* 소	계						21,911			
	** 총	계						65,907			

중 기 명 : 크레인부수물(크람셀) 0.57 M3				
중기가격 : 2,126 \$			분류코드 : E0021140057	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	크레인부수물(크람셀)	0.15 \$	2,243	336.4
	* 소 계			336
재 료 비	크레인부수물 : 크람셀티스	0.002 대	51,000.00	102.0
	* 소 계			102
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			438

중 기 명 : 경운기 1,000 (KG)				
중기가격 : 1,626 천원			분류코드 : E0024020001	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	경운기	0.344 천원	1,626	559.3
	* 소 계			559
재 료 비	경 유	1.3 L	1,454.00	1,890.2
	잡 품	20 %		378.0
	* 소 계			2,268
노 무 비	일반기계운전사	1 인	18,982.9	18,982.9
	* 소 계			18,982
	** 총 계			21,809

중 기 명 : 리프트트럭(지게차) 5 TON

중기가격 : 42,984 천원

분류코드 : E0025020050

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	리프트트럭(지게차)	0.1457	천원		42,984		6,262.7			
	*	소	계					6,262			
재	료	비	경	유	5.7	L	1,454.00	8,287.8			
		잡	품	37	%			3,066.4			
	*	소	계					11,354			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					41,005			

중 기 명 : 트럭 트랙터 및 평판트레일러 20 TON

중기가격 : 49,594 \$

분류코드 : E0027020020

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	트럭 트랙터 및 평판트레일러	0.2529	\$		52,336		13,235.7			
	*	소	계					13,235			
재	료	비	경	유	16.5	L	1,454.00	23,991.0			
		잡	품	39	%			9,356.4			
	*	소	계					33,347			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					69,971			

중 기 명 : 트럭 트랙터 및 평판트레일러 40 TON

중기가격 : 88,164 \$

분류코드 : E0027020040

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	트럭	트랙터	및	평판트레일러	0.2529	\$	93,039	23,529.5		
	* 소	계							23,529		
재	료	비	경	유		20.5	L	1,454.00	29,807.0		
		잡	품			39	%		11,624.7		
	* 소	계							41,431		
노	무	비	건설기계운전자			1	인	23,389.1	23,389.1		
	* 소	계							23,389		
	** 총	계							88,349		

중 기 명 : 트럭 트랙터 및 평판트레일러 60 TON

중기가격 : 123,428 \$

분류코드 : E0027020060

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	트럭	트랙터	및	평판트레일러	0.2529	\$	130,253	32,940.9		
	* 소	계							32,940		
재	료	비	경	유		26.3	L	1,454.00	38,240.2		
		잡	품			39	%		14,913.6		
	* 소	계							53,153		
노	무	비	건설기계운전자			1	인	23,389.1	23,389.1		
	* 소	계							23,389		
	** 총	계							109,482		

중 기 명 : 아스팔트 페이퍼(피니셔) 3 M

중기가격 : 131,883 \$

분류코드 : E0032010003

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	아스팔트	페이퍼(피니셔)	0.2294	\$	139,176		31,926.9			
	*	소	계					31,926			
재	료	비	경	유	13	L	1,454.00	18,902.0			
		잡	품	7	%			1,323.1			
	*	소	계					20,225			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					75,540			

중 기 명 : 아스팔트 디스트리뷰터 3800 L

중기가격 : 36,572 \$

분류코드 : E0033020038

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	아스팔트	디스트리뷰터	0.2474	\$	38,594		9,548.1			
	*	소	계					9,548			
재	료	비	경	유	10.9	L	1,454.00	15,848.6			
		잡	품	25	%			3,962.1			
	*	소	계					19,810			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					52,747			

중 기 명 : 아스팔트 스프레이어 400 L

중기가격 : 2,400 \$

분류코드 : E0034300400

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	아스팔트	스프레이어	0.2481	\$	2,532		628.1			
	* 소	계						628			
재	료	비	휘	발	유	1.2	L	1,626.00		1,951.2	
		잡	품	6	%			117.0			
	* 소	계						2,068			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	* 소	계						23,389			
	** 총	계						26,085			

중 기 명 : 콘크리트 피니셔 (중앙분리대용) 105.9 KW

중기가격 : 196,479 \$

분류코드 : E0036110142

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	콘크리트	피니셔 (중앙분리대용)	0.2356	\$	207,344		48,850.2			
	* 소	계						48,850			
재	료	비	경	유	10.6	L	1,454.00	15,412.4			
		잡	품	18	%			2,774.2			
	* 소	계						18,186			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	* 소	계						23,389			
	** 총	계						90,425			

중 기 명 : 콘크리트 믹서 0.20 M3

중기가격 : 9,033 \$

분류코드 : E0042050020

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 콘크리트 믹서	0.2971		\$		9,532		2,831.9			
	* 소 계							2,831			
재	료 비 휘 발 유	1.3		L		1,626.00		2,113.8			
	잡 품	2		%				42.2			
	* 소 계							2,156			
노	무 비 일반기계운전사	1		인		18,982.9		18,982.9			
	* 소 계							18,982			
	** 총 계							23,969			

중 기 명 : 커터(콘크리트및아스팔트용) 320-400 MM

중기가격 : 2,331 천원

분류코드 : E0044300400

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 커터(콘크리트및아스팔트용)	0.6266		천원		2,331		1,460.6			
	* 소 계							1,460			
재	료 비 휘 발 유	5.6		L		1,626.00		9,105.6			
	잡 품	20		%				1,821.1			
	* 소 계							10,926			
노	무 비 일반기계운전사	1		인		18,982.9		18,982.9			
	* 소 계							18,982			
	** 총 계							31,368			

중 기 명 : 콘크리트 펌프차 21 M(65~75 M3/hr)

중기가격 : 137,500 천원

분류코드 : E0045040021

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	콘크리트	펌프차	0.2562	천원	137,500		35,227.5			
	*	소	계					35,227			
재	료	비	경	유	14.7	L	1,454.00	21,373.8			
		잡	품	35	%			7,480.8			
	*	소	계					28,854			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					87,470			

중 기 명 : 콘크리트 펌프차 32 M(80~95 M3/hr)

중기가격 : 210,000 천원

분류코드 : E0045040032

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	콘크리트	펌프차	0.2562	천원	210,000		53,802.0			
	*	소	계					53,802			
재	료	비	경	유	17.3	L	1,454.00	25,154.2			
		잡	품	35	%			8,803.9			
	*	소	계					33,958			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					111,149			

중 기 명 : 콘크리트 펌프차 41 M(80~95 M3/hr)

중기가격 : 280,000 천원

분류코드 : E0045040041

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	콘크리트	펌프차	0.2562	천원	280,000		71,736.0			
	*	소	계					71,736			
재	료	비	경	유	23.3	L	1,454.00	33,878.2			
		잡	품	35	%			11,857.3			
	*	소	계					45,735			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					140,860			

중 기 명 : 콘크리트 진동기 엔진식플렉시블형Φ45(2.6KW)

중기가격 : 315 천원

분류코드 : E0046110350

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	콘크리트	진동기	0.5033	천원	315		158.5			
	*	소	계					158			
재	료	비	휘	발	유	1	L	1,626.00	1,626.0		
		잡	품	10	%			162.6			
	*	소	계					1,788			
노	무	비									
	*	소	계								
	**	총	계					1,946			

중 기 명 : 크러셔(이동식) 50(93KW) TON/hr				
중기가격 : 186,232 \$			분류코드 : E0051050050	
명	칭	수	량 단 위	단 가 금 액 비 고
경 비	크러셔(이동식)	0.2544	\$	196,53049,997.2
	* 소 계			49,997
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비	건설기계운전사	1	인	23,389.123,389.1
	* 소 계			23,389
	** 총 계			73,386

중 기 명 : 크러셔(이동식) 150(260KW) TON/hr				
중기가격 : 290,858 \$			분류코드 : E0051050150	
명	칭	수	량 단 위	단 가 금 액 비 고
경 비	크러셔(이동식)	0.2544	\$	306,94278,086.0
	* 소 계			78,086
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비	건설기계운전사	1	인	23,389.123,389.1
	* 소 계			23,389
	** 총 계			101,475

중 기 명 : 공기압축기(이동식) 3.5 M3/Min

중기가격 : 10,500 천원

분류코드 : E0052050035

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	공기압축기(이동식)	0.1663	천원		10,500		1,746.1			
	*	소	계					1,746			
재	료	비	경	유	6.2	L	1,454.00	9,014.8			
		잡	품		16	%		1,442.3			
	*	소	계					10,457			
노	무	비	건설기계운전사		1	인	23,389.1	23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					35,592			

중 기 명 : 공기압축기(이동식) 10.3 M3/Min

중기가격 : 24,000 천원

분류코드 : E0052050103

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	공기압축기(이동식)	0.1663	천원		24,000		3,991.2			
	*	소	계					3,991			
재	료	비	경	유	14.2	L	1,454.00	20,646.8			
		잡	품		16	%		3,303.4			
	*	소	계					23,950			
노	무	비	건설기계운전사		1	인	23,389.1	23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					51,330			

중 기 명 : 공기압축기(이동식) 21.0M3/MIN

중기가격 : 39,000 천원

분류코드 : E0052050210

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	공기압축기(이동식)	0.1663	천원		39,000		6,485.7			
	*	소	계					6,485			
재	료	비	경	유	27.6	L	1,454.00	40,130.4			
		잡	품	16	%			6,420.8			
	*	소	계					46,551			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					76,425			

중 기 명 : 페이브먼트 브레이카 15.9KG (35#)

중기가격 : 1,443 \$

분류코드 : E0052100016

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	페이브먼트 브레이카	0.25	\$		1,522		380.5			
	*	소	계					380			
재	료	비									
	*	소	계								
노	무	비									
	*	소	계								
	**	총	계					380			

중 기 명 : 크로울러드릴(탐승유압식) 110 KW

중기가격 : 130,000 천원 분류코드 : E0054050110

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	크로울러드릴(탐승유압식)	0.1505	천원		130,000		19,565.0			
	*	소	계					19,565			
재	료	비	경	유	18.6	L	1,454.00	27,044.4			
		중기	잡	품	산	정	공	식(자동)	23		6,220.2
	*	소	계					33,264			
노	무	비	건설	기	계	운	전	사	1	인	23,389.1
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					76,218			

중 기 명 : 착암기(래그햄머) 2.7M3/MIN

중기가격 : 2,431 \$ 분류코드 : E0056300027

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	착암기(래그햄머)	0.25	\$		2,565		641.2			
	*	소	계					641			
재	료	비									
	*	소	계								
노	무	비									
	*	소	계								
	**	총	계					641			

중 기 명 : 노면파쇄기 1 M

중기가격 : 264,311 \$

분류코드 : E0057010010

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	노면파쇄기	0.3944	\$		278,927		110,008.8			
	*	소	계					110,008			
재	료	비	경	유	13.9	L	1,454.00	20,210.6			
		잡	품	16	%			3,233.6			
	*	소	계					23,444			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					156,841			

중 기 명 : 노면파쇄기 2 M

중기가격 : 360,000 \$

분류코드 : E0057010020

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	노면파쇄기	0.3944	\$		379,908		149,835.7			
	*	소	계					149,835			
재	료	비	경	유	52.7	L	1,454.00	76,625.8			
		잡	품	16	%			12,260.1			
	*	소	계					88,885			
노	무	비	건설기계운전사	1	인	23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					262,109			

중 기 명 : 코어 드릴 15.24cm

중기가격 : 713 천원

분류코드 : E0059010006

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	코어드릴	0.52	천원		713		370.7			
	*	소	계					370			
재	료	비									
	*	소	계								
노	무	비									
	*	소	계								
	**	총	계					370			

중 기 명 : 디젤 파일햄머 2.2 TON

중기가격 : 34,790 \$

분류코드 : E0063300022

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	디젤 파일햄머	0.2614	\$		36,713		9,596.7			
	*	소	계					9,596			
재	료	비	경	유							
			11.8	L		1,454.00		17,157.2			
		잡	품								
		36	%					6,176.5			
	*	소	계					23,333			
노	무	비	건설기계운전사								
			1	인		23,389.1		23,389.1			
	*	소	계					23,389			
	**	총	계					56,318			

중 기 명 : 보오링기계 60MM X 1000M (37.30KW)				
중기가격 : 17,451 \$			분류코드 : E0064080100	
명	칭	수 량 단 위		금 액 비 고
경 비	보오링기계	0.3223	\$	5,935.4
	* 소 계			5,935
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			5,935

중 기 명 : 자동세륜기(롤 타입) 2200*5150*1000				
중기가격 : 13,375 천원			분류코드 : E0072020008	
명	칭	수 량 단 위		금 액 비 고
경 비	자동세륜기(롤 타입)	0.64	천원	8,560.0
	* 소 계			8,560
재 료 비 전 력 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			8,560

중 기 명 : 물탱크(살수차) 5500 L

중기가격 : 38,257 천원

분류코드 : E0072040055

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 물탱크(살수차)	0.2045		천원		38,257		7,823.5			
	* 소 계							7,823			
재	료 비 경 유	9.3		L		1,454.00		13,522.2			
	잡 품	30		%				4,056.6			
	* 소 계							17,578			
노	무 비 화물차운전사	1		인		21,911.4		21,911.4			
	* 소 계							21,911			
	** 총 계							47,312			

중 기 명 : 물탱크(살수차) 16000 L

중기가격 : 73,375 천원

분류코드 : E0072040160

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비 물탱크(살수차)	0.2045		천원		73,375		15,005.1			
	* 소 계							15,005			
재	료 비 경 유	12.9		L		1,454.00		18,756.6			
	잡 품	30		%				5,626.9			
	* 소 계							24,383			
노	무 비 화물차운전사	1		인		21,911.4		21,911.4			
	* 소 계							21,911			
	** 총 계							61,299			

중 기 명 : 이동식 임목파쇄기 93.25kW				
중기가격 : 120,000 천원			분류코드 : E0072050125	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	이동식 임목파쇄기	0.3106	120,000	37,272.0
	* 소 계			37,272
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비	화물차운전사	1 인	21,911.4	21,911.4
	* 소 계			21,911
	** 총 계			59,183

중 기 명 : 부착용 집게 0.7-0.8 KW				
중기가격 : 6,300 천원			분류코드 : E0072060070	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	부착용 집게	0.7367 천원	6,300	4,641.2
	* 소 계			4,641
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			4,641

중 기 명 : 동력분무기 4.85Kw				
중기가격 : 770 천원			분류코드 : E0072100485	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	동력분무기	0.2731 천원	770	210.2
	* 소 계			210
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			210

중 기 명 : 라인 마커 10Km/hr				
중기가격 : 54,585 천원			분류코드 : E0073300010	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	라인 마커	0.2294 천원	54,585	12,521.7
	* 소 계			12,521
재 료 비	경 유	20.7 L	1,454.00	30,097.8
	잡 품	4 %		1,203.9
	* 소 계			31,301
노 무 비	일반기계운전사	1 인	18,982.9	18,982.9
	* 소 계			18,982
	** 총 계			62,804

중 기 명 : 차선 제거기 4.10kW

중기가격 : 10,450 천원

분류코드 : E0073600055

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	차선 제거기	0.2731	천원		10,450		2,853.8			
	*	소 계						2,853			
재	료	비 휘 발 유	3.38	L		1,626.00		5,495.8			
		잡품	20	%				1,099.1			
	*	소 계						6,594			
노	무	비 화물차운전사	1	인		21,911.4		21,911.4			
	*	소 계						21,911			
	**	총 계						31,358			

중 기 명 : 발전기 50 KW

중기가격 : 16,360 천원

분류코드 : E0075050050

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	발전기	0.2294	천원		16,360		3,752.9			
	*	소 계						3,752			
재	료	비 경 유	8.7	L		1,454.00		12,649.8			
		잡 품	24	%				3,035.9			
	*	소 계						15,685			
노	무	비 일반기계운전사	1	인		18,982.9		18,982.9			
	*	소 계						18,982			
	**	총 계						38,419			

중 기 명 : 발전기 250 KW

중기가격 : 42,566 천원

분류코드 : E0075050250

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	발전기	0.2294	천원		42,566		9,764.6			
	*	소	계					9,764			
재	료	비	경	유	38.3	L	1,454.00	55,688.2			
		잡	품	24	%			13,365.1			
	*	소	계					69,053			
노	무	비	일반기계운전사	1	인	18,982.9		18,982.9			
	*	소	계					18,982			
	**	총	계					97,799			

중 기 명 : 용접기 (교류) 200 AMP

중기가격 : 315 천원

분류코드 : E0076110200

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	용접기 (교류)	0.2294	천원		315		72.2			
	*	소	계					72			
재	료	비									
	*	소	계								
노	무	비									
	*	소	계								
	**	총	계					72			

중 기 명 : 건설용펌프(자흡식) 50mm(1.49kw X 10m)

중기가격 : 202 천원

분류코드 : E0077300050

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	건설용펌프(자흡식)	0.2686	천원		202		54.2			
	*	소	계					54			
재 료 비											
	*	소	계								
노 무 비											
	*	소	계								
	**	총	계							54	

중 기 명 : 건설용펌프(자흡식) 150mm(14.92kw X 20m)

중기가격 : 912 천원

분류코드 : E0077300150

명	칭	수	량	단	위	단	가	금	액	비	고
경	비	건설용펌프(자흡식)	0.2686	천원		912		244.9			
	*	소	계					244			
재 료 비											
	*	소	계								
노 무 비											
	*	소	계								
	**	총	계							244	

중 기 명 : 수중모터 펌프 150 mm

중기가격 : 1,424 천원

분류코드 : E0077400150

명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	수중모터 펌프	0.37 천원	1,424	526.8
	* 소 계			526
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			526

중 기 명 : 취부기 (녹생토 암절개면 보호식재용) 11.94 kW

중기가격 : 37,246 천원

분류코드 : E0077500016

명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	취부기 (녹생토 암절개면 보호식재용)	0.4288 천원	37,246	15,971.0
	* 소 계			15,971
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			15,971

중 기 명 : 취부기 (녹생토 암절개면 보호식재용) 18.65 kW				
중기가격 : 58,240 천원			분류코드 : E0077500025	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	취부기 (녹생토 암절개면 보호식재용)	0.4288 천원	58,240	24,973.3
	* 소 계			24,973
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			24,973

중 기 명 : 실사출기 4(노즐류)				
중기가격 : 13,757 \$			분류코드 : E0077700004	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	실사출기	0.4288 \$	14,517	6,224.8
	* 소 계			6,224
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			6,224

중 기 명 : 디이젤엔진 11.19 KW				
중기가격 : 947 천원			분류코드 : E0078120015	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비 디이젤엔진		0.2731 천원	947	258.6
* 소 계				258
재 료 비 경 유		1.6 L	1,454.00	2,326.4
잡 품		16 %		372.2
* 소 계				2,698
노 무 비				
* 소 계				
** 총 계				2,956

중 기 명 : 양 수 기 1.49 kw				
중기가격 : 30 천원			분류코드 : E0079930020	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비 양수기		0.3375 천원	30	10.1
* 소 계				10
재 료 비 전 력 비		1.49 원		
* 소 계				
노 무 비				
* 소 계				
** 총 계				10

중 기 명 : 에어호스 (1.91cm) X 3B X 50M				
중기가격 : 97 천원			분류코드 : E0088010019	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	에어호스	0.5625 천원	97	54.5
	* 소 계			54
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			54

중 기 명 : 바이브레이터 봉상후렉시블				
중기가격 : 88 천원			분류코드 : E0088020001	
명	칭	수 량 단 위	단 가	금 액 비 고
경 비	바이브레이터	0.45 천원	88	39.6
	* 소 계			39
재 료 비				
	* 소 계			
노 무 비				
	* 소 계			
	** 총 계			39

4. 단가산출목록

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.1 무근콘크리트깨기	30Cm미만(기계100%)	1	M3	6,413	8,954	7,357	22,724	J00001
#.2 무근콘크리트깨기	30Cm이상(기계100%)	1	M3	7,808	11,001	9,044	27,853	J00002
#.3 철근콘크리트깨기	30Cm미만(기계100%)	1	M3	29,399	24,737	12,688	66,824	J00003
#.4 철근콘크리트깨기	30Cm이상(기계100%)	1	M3	30,929	27,086	14,628	72,643	J00004
#.5 콘크리트치핑	인력	1	M2		23,536	706	24,242	J00005
#.6 석축혈기(인력)	찰쌓기	1	M2	2,524	52,686		55,210	J00006
#.7 석축혈기(인력)	메쌓기	1	M2	1,052	23,228		24,280	J00007
#.8 콘크리트포장깨기	브레이카+굴삭기0.	1	M3	6,305	8,831	7,258	22,394	J00008
#.9 아스팔트포장깨기	30Cm미만	1	M3	2,728	3,578	2,930	9,236	J000091
#.10 아스팔트포장깨기	30Cm이상	1	M3	3,132	4,172	3,419	10,723	J000092
#.11 콘크리트소할(압쇄기)	굴삭기1.0㎡+펼버터	1	M3	11,158	7,544	12,341	31,043	J00010
#.12 건설폐기물 파쇄	이동식크라샤150T0	1	M3	4,984	4,530	4,786	14,300	J00011
#.13 포장절단(콘크리트)	1차로	1	M	758	1,599	33	2,390	J00012
#.14 포장절단(콘크리트)	2차로	1	M	638	1,097	19	1,754	J00013
#.15 측구뚫쌓기	인력	1	M3		9,568		9,568	J00014
#.16 표토제거(답구간)	불도저19ton,T=20C	1	M2	175	97	104	376	J00015
#.17 표토제거(답외구간)	불도저32ton,T=20C	1	M2	127	42	60	229	J00016
#.18 벌개제근	(뿌리뽑기)	1	M2		391		391	J00017
#.19 가로수제거	굴삭기0.7㎡	1	본	7,374	10,287	5,745	23,406	J00018
#.20 토사깎기	불도저19TON	1	M3	584	324	347	1,255	J00019
#.21 토사깎기	불도저32TON	1	M3	584	194	277	1,055	J00020
#.22 리핑암 깎기	리퍼도자 32 ton	1	M3	1,127	375	551	2,053	J00021
#.23 암석절취(육상)	미진동굴착(TYPE-	1	M3	18,634	20,245	4,903	43,782	J00022
#.24 암석절취(육상)	미진동굴착(TYPE-	1	M3	12,689	17,298	3,243	33,230	J00023
#.25 암석절취(육상)	정밀진동제어발파(	1	M3	13,723	13,272	4,042	31,037	J00024
#.26 암석절취(육상)	소규모진동제어발파	1	M3	8,041	9,224	2,065	19,330	J00025
#.27 암석절취(육상)	중규모진동제어발파	1	M3	5,368	4,561	1,541	11,470	J00026
#.28 암석절취(육상)	일반발파(TYPE-V)	1	M3	4,563	3,323	1,095	8,981	J00027
#.29 암석절취(육상)	대규모발파(TYPE-V	1	M3	3,085	2,161	1,095	6,341	J00028
#.30 암석절취(육상)	착암기	1	M3	7,722	20,790	1,591	30,103	J00029
#.31 기계터파기(암반)	착암기	1	M3	9,429	31,497	2,680	43,606	J00030
#.32 발파암깎기	브레이카	1	M3	8,584	6,954	8,439	23,977	J00031
#.33 무대운반	토사,리핑	1	M3					J00032
#.34 무대운반	발파암	1	M3	342	389	465	1,196	J00033
#.35 도자운반	토사,L=45.5M	1	M3	522	174	247	943	J00034

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.36 도자운반	리핑암,L=45.5M	1	M3	947	315	449	1,711	J00035
#.37 도자운반	발파암,L=45.5M	1	M3	2,104	976	1,300	4,380	J00036
#.38 덤프운반(자동덮개)	토사,L=5.0KM	1	M3	2,717	2,082	1,393	6,192	J00037
#.39 덤프운반(자동덮개)	리핑암L=5.0KM	1	M3	2,874	2,907	2,113	7,894	J00038
#.40 덤프운반(자동덮개)	발파암L=5.0KM	1	M3	4,673	5,177	4,792	14,642	J00039
#.41 사토운반(사토장-자동덮개)	토사,L=5.0KM	1	M3	2,734	2,071	1,419	6,224	J00040
#.42 사토운반(사토장-자동덮개)	리핑암,L=5.0KM	1	M3	2,988	2,967	2,184	8,139	J00041
#.43 사토운반(사토장-자동덮개)	발파암,L=5.0KM	1	M3	4,584	4,928	4,477	13,989	J00042
#.44 순성토운반(자동덮개)	토 사,L=5.0KM	1	M3	2,605	2,000	1,342	5,947	J00043
#.45 흙쌓기	노체	1	M3	511	584	343	1,438	J00044
#.46 흙쌓기	노상	1	M3	688	751	470	1,909	J00045
#.47 바다점성토	녹지대	1	M3	454	151	215	820	J00046
#.48 암성토	두께 30cm	1	M3	1,074	645	704	2,423	J00047
#.49 암성토	두께 60cm	1	M3	1,148	699	763	2,610	J00048
#.50 노반준비공	절토부	1	M2	194	169	137	500	J00049
#.51 노반준비공	기존도로부	1	M2	93	86	61	240	J00050
#.52 잔디불임	평떼	1	M2	3,630	5,336		8,966	J00051
#.53 잔디불임	줄떼	1	M2	1,210	4,114		5,324	J00052
#.54 절토면고르기	모래,사질토,점토,	1	M2	308	770	284	1,362	J00053
#.55 절토면고르기	연질토,불순자갈	1	M2	432	1,248	398	2,078	J00054
#.56 절토면고르기	호박돌섞인고결토,	1	M2	493	1,402	455	2,350	J00055
#.57 절토면고르기	풍화암	1	M2	925	2,651	853	4,429	J00056
#.58 절토면고르기	연암	1	M2	1,307	9,757	311	11,375	J00057
#.59 절토면고르기	발파암	1	M2	1,620	12,448	385	14,453	J00058
#.60 성토면고르기	인력(점토,점질토)	1	M2		1,599		1,599	J000591
#.61 성토면고르기	인력(모래,사질토)	1	M2		1,430		1,430	J000592
#.62 성토면고르기	기계(점토,점질토,	1	M2	188	210	198	596	J00060
#.63 암반청소	댐기초	1	M2	3,324	42,328	4,077	49,729	J00061
#.64 암반청소	교량,옹벽기초	1	M2	1,592	34,418	1,952	37,962	J00062
#.65 NET잔디	토사,성토부	1	M2	2,960	7,081	741	10,782	J00063
#.66 NET잔디	토사,절토부	1	M2	3,990	7,081	741	11,812	J00064
#.67 NET잔디	리핑암	1	M2	4,496	9,539	1,050	15,085	J00065
#.68 초화류 및 초류종자	SEED-SPRAY	1	M2	690	164	51	905	J00066
#.69 비탈면 녹화	리핑암(T=10cm)	1	M2	23,483	13,389	2,889	39,761	J00067
#.70 비탈면 녹화	발파암(T=15cm)	1	M2	31,184	18,391	4,172	53,747	J00068

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.71 비탈면 녹화용 기계설치		1	회	35,592	334,395	41,448	411,435	J00069
#.72 거적덮기	절·성토용	1	M2	3,400	1,415	56	4,871	J00070
#.73 법면가보호망	성토면(공사중)	1	M2	850	85		935	J00071
#.74 녹지대떼		1	M2	1,210	3,112		4,322	J00072
#.75 원지반식생정착공(CODR)	성토토사용	1	M2	4,132	1,071	91	5,294	J00073
#.76 원지반식생정착공T=1cm	절토토사용	1	M2	10,331	2,038	151	12,520	J00074
#.77 원지반식생정착공T=2cm	암절개면녹화용	1	M2	20,361	3,531	332	24,224	J00075
#.78 원지반식생정착공T=7cm	발파암용	1	M2	25,716	18,367	1,793	45,876	J00076
#.79 COIR-NET	(토사구간)	1	M2	2,840	3,419	116	6,375	J00077
#.80 점착성비탈면녹화공법	성토부용(NET), T=3	1	M2	8,033	2,578	531	11,142	J00078
#.81 점착성비탈면녹화공법	절토부토사용, T=3c	1	M2	6,400	5,664	593	12,657	J00079
#.82 점착성비탈면녹화공법	풍화암용, T=5cm	1	M2	11,074	7,721	1,842	20,637	J00080
#.83 점착성비탈면녹화공법	리핑암용, T=5cm	1	M2	15,748	10,251	1,967	27,966	J00081
#.84 점착성비탈면녹화공법	연암용, T=7cm	1	M2	20,423	12,954	3,232	36,609	J00082
#.85 점착성비탈면녹화공법	보통암용, T=10cm	1	M2	25,594	15,116	4,240	44,950	J00083
#.86 점착성비탈면녹화공법	경암용, T=15cm	1	M2	32,656	18,427	5,275	56,358	J00084
#.87 GL녹화공(SPRAY)	보통토사	1	M2	2,135	1,750	239	4,124	J00085
#.88 GL녹화공(T=5mm)	성토토사	1	M2	2,834	3,078	418	6,330	J00086
#.89 GL녹화공(T=10mm)	절토토사	1	M2	3,192	4,528	559	8,279	J00087
#.90 GL녹화공(T=20mm) 1:1.	경질토사, 마사토	1	M2	4,122	6,834	812	11,768	J00088
#.91 GL녹화공(T=20mm) 1:1.	경질토사, 마사토	1	M2	5,730	6,697	626	13,053	J00089
#.92 GL녹화공(T=30mm) 1:1.	경질마사, 리핑암	1	M2	5,283	8,604	1,009	14,896	J00090
#.93 GL녹화공(T=30mm) 1:1.	경질마사, 리핑암	1	M2	6,555	8,365	748	15,668	J00091
#.94 GL녹화공(T=50mm) 1:1.	연암	1	M2	7,511	12,856	1,547	21,914	J00092
#.95 GL녹화공(T=50mm) 1:1.	연암	1	M2	14,337	16,685	1,162	32,184	J00093
#.96 GL녹화공(T=70mm) 1:1.	경암, 발파암	1	M2	10,903	18,120	3,007	32,030	J00094
#.97 GL녹화공(T=70mm) 1:1.	경암, 발파암	1	M2	17,417	21,744	2,485	41,646	J00095
#.98 성토법면다짐	굴삭기1.0㎡	1	M2	1,523	1,030	1,023	3,576	J00096
#.99 성토법면다짐	유압식진동콤팩터+	1	M2	264	301	299	864	J00097
#.100 총따기	불도저19TON	1	M3	584	324	347	1,255	J00098
#.101 벌 목	5M미만	1	M2		522	52	574	J00099
#.102 벌 목	5M ~ 8M	1	M2		680	68	748	J00100
#.103 벌 목	8M이상	1	M2		885	88	973	J00101
#.104 규준틀 설치	비탈	1	개소	5,069	31,553		36,622	J00102
#.105 규준틀 설치	수평	1	개소	2,305	41,940		44,245	J00103

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#. 106 측구터파기(토사)	기계100%	1	M3	353	401	325	1,079	J00104
#. 107 측구터파기(리핑암)	기계100%	1	M3	6,821	7,262	8,490	22,573	J00105
#. 108 측구터파기(발파암)	기계100%	1	M3	10,627	10,097	11,780	32,504	J00106
#. 109 측구되메우기밧다짐	기계100%	1	M3	649	4,746	429	5,824	J00107
#. 110 구조물터파기(인력100)	육상토사 0~1M	1	M3		22,616		22,616	J00108
#. 111 구조물터파기(기계100)	육상토사 0~4M	1	M3	392	446	361	1,199	J00109
#. 112 구조물터파기(기계100)	육상토사 4M이상	1	M3	432	491	398	1,321	J00110
#. 113 구조물터파기(기계100)	수중토사 0~4M	1	M3	523	595	482	1,600	J00114
#. 114 구조물터파기(기계100)	수중토사 4M이상	1	M3	576	654	530	1,760	J00118
#. 115 구조물터파기(기계100)	육상리핑암 0~4M	1	M3	6,941	7,398	8,609	22,948	J00119
#. 116 구조물터파기(기계100)	육상리핑암 4M이상	1	M3	7,004	7,470	8,672	23,146	J00123
#. 117 구조물터파기(기계100)	수중리핑암 0~4M	1	M3	7,140	7,625	8,807	23,572	J00124
#. 118 구조물터파기(기계100)	수중리핑암 4M이상	1	M3	7,223	7,719	8,889	23,831	J00128
#. 119 구조물터파기(기계100)	육상발파암 0~4M	1	M3	10,855	10,355	12,023	33,233	J00129
#. 120 구조물터파기(기계100)	육상발파암 4M이상	1	M3	10,975	10,492	12,151	33,618	J00133
#. 121 구조물터파기(기계100)	수중발파암 0~4M	1	M3	11,254	10,809	12,449	34,512	J00134
#. 122 구조물터파기(기계100)	수중발파암 4M이상	1	M3	11,413	10,990	12,618	35,021	J00138
#. 123 되메우기(기계100%)	굴삭기0.7㎡	1	M3	364	413	335	1,112	J00139
#. 124 되메우기밧다짐(기계100)	굴삭기0.7㎡+래머8	1	M3	649	4,746	429	5,824	J00140
#. 125 되메우기밧다짐(인력100)	굴삭기0.7㎡+래머8	1	M3	612	5,574	395	6,581	J00141
#. 126 되메우기밧다짐(인력200)	굴삭기0.7㎡+래머8	1	M3	576	6,403	362	7,341	J00142
#. 127 되메우기밧다짐(인력500)	굴삭기0.7㎡+래머8	1	M3	467	8,888	261	9,616	J00143
#. 128 L형측구(TYPE-1)	인력타설, H=0.50M	1	M	10,259	28,056	75	38,390	J00145
#. 129 L형측구(기계타설)	기계포설, H=0.50M	1	M	1,526	2,746	1,345	5,617	J00146
#. 130 L형측구(TYPE-2)	인력타설, H=1.20M	1	M	23,727	67,298	222	91,247	J00147
#. 131 L형측구(TYPE-3)	인력타설, H=2.30M	1	M	43,668	129,036	557	173,261	J00148
#. 132 L형측구(TYPE-4)	인력타설, H=0.35M	1	M	6,964	16,906	50	23,920	J00149
#. 133 L형측구(TYPE-5)	인력타설, H=0.30M	1	M	5,269	15,723	13	21,005	J00150
#. 134 L형측구(TYPE-2)	기계포설 H=1.20M	1	M	8,733	21,582	5,808	36,123	J00151
#. 135 U형측구(TYPE-1)	H=0.30M	1	M	7,895	17,981		25,876	J00152
#. 136 U형측구(TYPE-2)	H=0.60M	1	M	34,323	85,994	27	120,344	J00153
#. 137 U형측구(TYPE-3)	H=0.80M	1	M	40,943	101,846	30	142,819	J00154
#. 138 U형측구(TYPE-4)	H=1.0M	1	M	47,564	117,703	32	165,299	J00155
#. 139 U형측구(TYPE-5)	H=0.6M	1	M	23,610	52,489		76,099	J00156
#. 140 U형측구(TYPE-6)	H=0.5M	1	M	20,839	50,349	3	71,191	J00157

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#. 141 U형플룸관부설(재료비)	TYPE-1, D=300MM	1	M	13,084	2,816	1,203	17,103	J00158
#. 142 U형플룸관부설(재료비)	TYPE-2, D=600MM	1	M	33,537	5,711	1,721	40,969	J00159
#. 143 U형플룸관부설(재료비)	D=300mm	1	M	422	3,516	1,332	5,270	J00160
#. 144 U형플룸관부설(재료비)	D=400mm	1	M	460	4,488	1,467	6,415	J00161
#. 145 U형플룸관부설(재료비)	D=600mm	1	M	576	6,766	1,857	9,199	J00162
#. 146 U형플룸관부설(재료비)	D=800mm	1	M	614	7,830	1,993	10,437	J00163
#. 147 U형플룸관부설(재료비)	D=1,000mm	1	M	691	9,053	2,247	11,991	J00164
#. 148 V형측구(TYPE-1)	H=0.45M	1	M	19,593	47,934	10	67,537	J00172
#. 149 V형측구(TYPE-2)	H=0.60M	1	M	24,780	60,770	12	85,562	J00173
#. 150 V형측구(TYPE-3)	H=1.00M	1	M	38,626	96,871	16	135,513	J00174
#. 151 산마루측구(TYPE-1)	H=0.45M	1	M	26,211	61,857	6,888	94,956	J00175
#. 152 산마루측구(TYPE-2)	H=0.60M	1	M	33,320	78,317	8,610	120,247	J00176
#. 153 산마루측구(TYPE-3)	H=1.00M	1	M	52,342	124,284	14,082	190,708	J00177
#. 154 산마루측구	수로관 400*400	1	M	652	6,143	1,992	8,787	J00178
#. 155 맹암거 TYPE-1	토사구간	1	M	9,654	6,351		16,005	J00179
#. 156 맹암거 TYPE-2	리핑암, 발파암구간	1	M	7,537	6,225		13,762	J00180
#. 157 맹암거 TYPE-3	절성경계부	1	M	2,209	5,530		7,739	J00181
#. 158 맹암거 TYPE-4	절성경계부, 리핑암	1	M		5,404		5,404	J00182
#. 159 횡배수관부설(고무링접합)	D=300 m/m	1	M	6,806	27,018	2,219	36,043	J00183
#. 160 횡배수관부설(고무링접합)	D=450 m/m	1	M	8,785	37,261	3,123	49,169	J00184
#. 161 횡배수관부설(고무링접합)	D=600 m/m	1	M	12,038	55,197	3,945	71,180	J00185
#. 162 횡배수관부설(고무링접합)	D=800 m/m	1	M	14,704	82,153	5,096	101,953	J00186
#. 163 횡배수관부설(VR관, 고무링접합)	D=800 m/m	1	M	15,007	82,153	6,151	103,311	J00187
#. 164 횡배수관부설(고무링접합)	D=1000 m/m	1	M	18,172	124,151	7,540	149,863	J00188
#. 165 횡배수관부설(고무링접합)	D=1200 m/m	1	M	22,010	162,712	8,929	193,651	J00189
#. 166 종배수관부설(고무링접합)	D=600 m/m	1	M	3,450	30,515	3,945	37,910	J00190
#. 167 종배수관부설(고무링접합)	D=800 m/m	1	M	4,456	51,215	5,096	60,767	J00191
#. 168 종배수관부설(VR관, 고무링접합)	D=800 m/m	1	M	4,759	51,215	6,151	62,125	J00192
#. 169 종배수관부설(고무링접합)	D=1000 m/m	1	M	5,834	84,709	7,540	98,083	J00193
#. 170 기초잡석부설및다짐	선택층재(75mm미만)	1	M3	1,225	5,974	1,011	8,210	J00194
#. 171 기초잡석부설및다짐	현장암유용	1	M3	5,876	12,233	4,023	22,132	J00195
#. 172 무근콘크리트타설	VIB포함	1	M3	331	27,650	46	28,027	J00196
#. 173 무근콘크리트타설	VIB제외	1	M3		27,650		27,650	J00197
#. 174 철근콘크리트타설	VIB포함	1	M3	331	30,996	46	31,373	J00198
#. 175 철근콘크리트타설	VIB제외	1	M3		30,996		30,996	J00199

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#. 176 무근콘크리트타설	인력비빔	1	M3		175,450		175,450	J00201
#. 177 철근콘크리트타설	인력비빔	1	M3		192,262		192,262	J00202
#. 178 무근콘크리트타설	소형, VIB제외	1	M3		55,301		55,301	J00200
#. 179 철근콘크리트타설	소형, VIB제외	1	M3		55,301		55,301	J00203
#. 180 철근콘크리트타설	소형, VIB포함	1	M3	331	55,301	46	55,678	J00204
#. 181 철근콘크리트타설	펌프카, S=15이상, 1	1	M3	1,433	8,887	2,373	12,693	J00205
#. 182 무근콘크리트타설	펌프카, S=8~12, 100	1	M3	1,456	8,020	2,401	11,877	J00206
#. 183 비탈면 콘크리트타설	경사 1:1.20이상	1	M3	11,891	58,384	19,540	89,815	J00207
#. 184 비탈면 콘크리트타설	경사 1:1.2~1:1.8	1	M3	7,774	38,708	12,781	59,263	J00208
#. 185 철근현장가공 및 조립	간단	1	TON	4,730	441,506	3,333	449,569	J00209
#. 186 철근공장가공 및 조립	간단	1	TON	4,730	300,428	15,877	321,035	J00210
#. 187 철근현장가공 및 조립	보통	1	TON	6,149	496,013	3,938	506,100	J00211
#. 188 철근공장가공 및 조립	보통	1	TON	6,149	331,128	19,852	357,129	J00212
#. 189 철근현장가공 및 조립	복잡	1	TON	7,568	549,318	4,714	561,600	J00213
#. 190 철근공장가공 및 조립	복잡	1	TON	7,568	355,416	25,940	388,924	J00214
#. 191 철근현장가공 및 조립	매우복잡	1	TON	7,568	614,085	5,344	626,997	J00215
#. 192 철근공장가공 및 조립	매우복잡	1	TON	7,568	400,625	33,345	441,538	J00216
#. 193 거푸집	합판 1회 0~7M	1	M2	20,628	39,221		59,849	J00217
#. 194 거푸집	합판 3회 0~7M	1	M2	9,509	18,473		27,982	J00219
#. 195 거푸집	합판 4회 0~7M	1	M2	8,271	15,688		23,959	J00220
#. 196 거푸집	합판 6회 0~7M	1	M2	7,157	12,550		19,707	J00222
#. 197 거푸집	합판소형 1회	1	M2	20,628	50,987		71,615	J00223
#. 198 거푸집	합판소형 6회	1	M2	7,157	16,315		23,472	J00228
#. 199 거푸집	합판 3회 7~10M	1	M2	9,509	20,320		29,829	J00229
#. 200 거푸집	합판 4회 7~10M	1	M2	8,271	17,257		25,528	J00230
#. 201 원형거푸집	1회	1	M2	43,997	92,522		136,519	J00238
#. 202 원형거푸집	2회	1	M2	25,122	58,103		83,225	J00239
#. 203 원형거푸집	3회	1	M2	18,478	47,648		66,126	J00240
#. 204 강재거푸집	인력거치및해체	1	M2		31,791		31,791	J00241
#. 205 강재거푸집	장비거치및해체	1	M2	2,679	27,565	3,062	33,306	J00242
#. 206 유로폼	벽	1	M2	3,079	16,494	494	20,067	J00243
#. 207 유로폼	바닥	1	M2	2,303	16,494	494	19,291	J00244
#. 208 문양거푸집 부착 및 제거	스티로폼	1	M2	3,018	5,714		8,732	J00245
#. 209 콘크리트포장거푸집	T=20cm	1	M	1,431	5,998		7,429	J00246
#. 210 강관비계	3개월	1	M2	1,207	11,988	599	13,794	J00247

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.211 강관비계	6개월	1	M2	1,985	11,988	599	14,572	J00248
#.212 강관동바리	암거용, 3개월	1	㎥/M	430	10,466		10,896	J00249
#.213 강관동바리	암거용, 6개월	1	㎥/M	718	10,466		11,184	J00250
#.214 강관동바리	교량용, 3개월	1	㎥/M	907	26,228		27,135	J00251
#.215 강관동바리	교량용, 6개월	1	㎥/M	1,512	26,228		27,740	J00252
#.216 아스팔트코팅	2회	1	M2	6,800	3,522		10,322	J00253
#.217 PVC PIPE 설치	φ30MM	1	M	1,349	67		1,416	J00254
#.218 PVC PIPE 설치	φ50MM	1	M	1,287	64		1,351	J00255
#.219 PVC PIPE 설치	φ100MM	1	M	4,053	202		4,255	J00256
#.220 부직포설치		1	M2	942	126		1,068	J00257
#.221 기초뒤채우기및다짐	소형장비	1	M3	1,136	5,615	969	7,720	J002581
#.222 기초뒤채우기및다짐	대형장비	1	M3	1,356	2,914	1,057	5,327	J002582
#.223 기초지정	모래	1	M3	612	3,747	624	4,983	J002591
#.224 기초지정	자갈	1	M3	821	4,549	782	6,152	J002592
#.225 기초지정	잡석	1	M3	925	5,162	875	6,962	J002593
#.226 물푸기		1	HR	2,698	13,205	502	16,405	J00260
#.227 PVC 지수판설치	PVC 200*5	1	M	2,997	25,215	756	28,968	J00261
#.228 스페이서 설치	슬래브및기초	1	M2	800			800	J00262
#.229 스페이서 설치	벽체	1	M2	1,840			1,840	J00263
#.230 다웰바 설치(신축이음)	L=1.0M D=32MM	1	EA	762	13,067	20	13,849	J00264
#.231 다웰바 설치(접속슬래)	L=0.6M D=25MM	1	EA	9,530	14,347	32	23,909	J00265
#.232 물끊기홈(NOTCH) 설치	알루미늄	1	M	2,784	139		2,923	J00266
#.233 전선관설치	φ54MM	1	M	1,792	179		1,971	J00267
#.234 비닐깔기		1	M2	565	336		901	J00268
#.235 콘크리트양생	E,CU6-9m2/ℓ	1	M2	357	252	12	621	J00269
#.236 콘크리트양생	습윤양생	1	M2	370	919	175	1,464	J00270
#.237 슬라브양생		1	M2	357	252	12	621	J00271
#.238 압성토(교량부)		1	M3	497	4,774	513	5,784	J00272
#.239 강관파일항타(디젤함)	수직항타단, D500	1	M	1,847	7,652	2,235	11,734	J00273
#.240 강관파일항타	경사항, D500	1	M	2,124	8,799	2,570	13,493	J00274
#.241 강관두부정리및선단보	Ø508*12T	1	EA	42,811	173,861	3,676	220,348	J00275
#.242 교면방수	침투식	1	M2	3,884	5,409	162	9,455	J00276
#.243 교면방수	도막식	1	M2	13,099	16,311		29,410	J00277
#.244 무수축 몰탈		1	M3	135,620	205,277	9,625	350,522	J00278
#.245 무수축 콘크리트		1	M3	86,638	279,382	9,696	375,716	J00279

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.246 신축이음	스치로폴, T=10mm	1	M2	1,501	3,425		4,926	J00280
#.247 신축이음	스치로폴 T=20mm	1	M2	1,731	3,425		5,156	J00281
#.248 교명판	석재	1	EA	2,574	30,880	753	34,207	J00282
#.249 설명판	석재	1	EA	3,510	30,927	1,030	35,467	J00283
#.250 T.B.M설치	알루미늄주물	1	EA	72,500	3,625		76,125	J00284
#.251 교대보호블럭	하천용	1	M2	10,710	13,331		24,041	J00285
#.252 세굴방지용사석채움	현장암유용(채집)	1	M3	3,226	24,663	2,683	30,572	J00286
#.253 집수구	육상용(주철)	1	EA	210,000	10,500		220,500	J00287
#.254 줄눈설치	콘크리트포장	1	M		652		652	J00288
#.255 신축이음	합판 12m/m	1	M2	8,217	16,832		25,049	J00289
#.256 교면침투수처리공(A-T)		1	M	72,400	66,620		139,020	J00290
#.257 교면침투수처리공(B-T)		1	M	71,000	41,550		112,550	J00291
#.258 동상방지층포설및다짐	인력식, 소규모	1	M3	2,040	5,368	1,524	8,932	J00292
#.259 동상방지층포설및다짐	기계시공-길여깨포	1	M3	3,213	3,618	2,255	9,086	J00293
#.260 동상방지층포설및다짐	기계시공-본선포장	1	M3	1,313	1,505	915	3,733	J00294
#.261 보조기층포설및다짐	인력, 소규모	1	M3	2,244	5,906	1,677	9,827	J00295
#.262 보조기층포설및다짐	기계시공-길여깨포	1	M3	3,570	4,473	2,505	10,548	J00296
#.263 보조기층포설및다짐	기계시공-본선포장	1	M3	1,433	1,830	998	4,261	J00297
#.264 입도조정기층포설및다	인력, 소규모	1	M3	2,493	6,561	1,863	10,917	J00298
#.265 입도조정기층포설및다	기계시공-길여깨포	1	M3	4,018	5,033	2,820	11,871	J00299
#.266 입도조정기층포설및다	기계시공-본선포장	1	M3	1,576	2,012	1,098	4,686	J00300
#.267 와이어매쉬	#8-150*150	1	M2	1,856	614		2,470	J00301
#.268 콘크리트포장줄눈	T=20CM, 스티로폴	1	M	5	841		846	J00302
#.269 투배수성포장	1.4≤B<3	1	M2	423	908	355	1,686	J00303
#.270 투배수성포장	3≤B	1	M2	168	361	141	670	J00304
#.271 프라이م 코팅	RS(C)-3,75 ℓ /a	1	M2	2	44		46	J00305
#.272 택코팅	RS(C)-4,30 ℓ	1	M2	2	44		46	J00306
#.273 기층아스콘포설및다짐	BB층, T=10CM이하	1	M2	224	400	193	817	J00307
#.274 기층아스콘포설및다짐	BB층, T=10CM이상	1	M2	201	360	175	736	J00308
#.275 표층아스콘포설및다짐	1.4≤B<3	1	M2	331	726	297	1,354	J00309
#.276 표층아스콘포설및다짐	3≤B	1	M2	131	289	118	538	J00310
#.277 개질아스콘포설및다짐	1.4≤B<3	1	M2	376	806	314	1,496	J00311
#.278 개질아스콘포설및다짐	3≤B	1	M2	149	321	125	595	J00312
#.279 아스팔트포장	인력, 소규모	1	M2	811	3,272	442	4,525	J00313
#.280 절삭후아스팔트덧씌우	연속구간, 5cm	1	M2	731	453	618	1,802	J00314

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.281 절삭후아스팔트덧씌우	연속구간, 7cm	1	M2	605	323	441	1,369	J00315
#.282 절삭후아스팔트덧씌우	불연속구간, 5cm	1	M2	1,008	954	923	2,885	J00316
#.283 일상유지보수(소파보수)	소규모 포장복구	1	M2	3,435	21,332	3,617	28,384	J00317
#.284 일상유지보수(소파보수)	소규모 도로간접 보수	1	M2	8,683	47,791	7,911	64,385	J00318
#.285 콘크리트포장(인력)	T=20cm	1	M2	2,805	1,181	59	4,045	J00319
#.286 크라샤철치	150TON	1	식	8,131,251	27,303,814	4,677,078	40,112,143	J00326
#.287 크라샤철거	150TON	1	식	1,072,455	12,976,910	1,620,250	15,669,615	J00327
#.288 쇠석골재생산	현장암유용	1	M3	4,791	5,761	6,666	17,218	J00328
#.289 동상방지층생산	현장암유용	1	M3	4,791	5,761	6,666	17,218	J00329
#.290 보조기층생산	현장암유용	1	M3	4,791	5,761	6,666	17,218	J00330
#.291 소형고압블럭포장	적색,T=6CM	1	M2	699	2,933	655	4,287	J00331
#.292 소형고압블럭포장	회색,T=6CM	1	M2	699	2,933	655	4,287	J00332
#.293 삼각표지판 설치	D=120CM	1	EA	70,967	194,146		265,113	J00333
#.294 2중삼각표지판 설치	D=120CM+120CM	1	EA	101,757	215,700		317,457	J00334
#.295 삼각+원형표지판 설치	D120CM+D90CM	1	EA	101,757	215,700		317,457	J00335
#.296 원형표지판 설치	원형,D=90CM	1	EA	47,139	111,385		158,524	J00336
#.297 원형표지판 설치	부착식,D=90CM	1	EA		28,055		28,055	J00337
#.298 원형이중표지판 설치	D=90CM+D90CM	1	EA	101,757	215,700		317,457	J00338
#.299 오각표지판 설치	90*30*90	1	EA	70,967	194,146		265,113	J00339
#.300 면계표지판 설치	140*70 복주식	1	EA	138,560	551,871	10,362	700,793	J00340
#.301 반사경 설치	Φ1000	1	EA	14,170	183,938		198,108	J00341
#.302 군계표지	300*200 편지식	1	EA	3,418,251	1,427,012	44,797	4,890,060	J00342
#.303 도계표지	360*220 편지식	1	EA	3,918,251	1,427,012	44,797	5,390,060	J00343
#.304 2지명이정표지	250*180 편지식	1	EA	2,818,251	1,427,012	44,797	4,290,060	J00344
#.305 3지명이정표지	300*240 편지식	1	EA	3,918,251	1,427,012	44,797	5,390,060	J00345
#.306 2방향예고표지	360*220 편지식	1	EA	3,937,428	2,012,109	46,610	5,996,147	J00346
#.307 3방향예고표지	445*220 편지식	1	EA	4,387,428	2,012,109	46,610	6,446,147	J00347
#.308 데리네이터설치	토공용	1	EA	14,000	3,366		17,366	J00348
#.309 데리네이터설치	교량용	1	EA	14,100	1,332		15,432	J00349
#.310 데리네이터설치	옹벽용	1	EA	14,100	3,466		17,566	J00350
#.311 데리네이터설치	가드레일용	1	EA	14,700	1,294		15,994	J00351
#.312 데리네이터설치	중앙분리대	1	EA	14,700	1,294		15,994	J00352
#.313 데리네이터철거	토공용	1	EA		1,294		1,294	J00353
#.314 데리네이터철거	가드레일용	1	EA		647		647	J00354
#.315 데리네이터철거	옹벽용	1	EA		1,294		1,294	J00355

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.316 도로표지병설치	단면	1	EA	9,528	2,581		12,109	J00356
#.317 도로표지병설치	양면	1	EA	9,528	2,581		12,109	J00357
#.318 도로표지병철거	양면	1	EA		4,208		4,208	J00358
#.319 갈매기표지판(양면)	토공용,60*45	1	EA	187,335	31,667		219,002	J00359
#.320 차선도색(백색,실선)	상온형기계식	1	M2	1,912	89	23	2,024	J00360
#.321 차선도색(황색,실선)	상온형기계식	1	M2	2,284	89	23	2,396	J00361
#.322 차선도색(백색,파선)	상온형기계식	1	M2	1,966	179	48	2,193	J00362
#.323 차선도색(황색,파선)	상온형기계식	1	M2	2,338	179	48	2,565	J00363
#.324 차선도색(백색,실선)	가열형기계식	1	M2	2,872	89	23	2,984	J00364
#.325 차선도색(황색,실선)	가열형기계식	1	M2	3,250	89	23	3,362	J00365
#.326 차선도색(백색,파선)	가열형기계식	1	M2	2,926	179	48	3,153	J00366
#.327 차선도색(황색,파선)	가열형기계식	1	M2	3,304	179	48	3,531	J00367
#.328 차선도색(백색,실선)	상온형수동식	1	M2	2,006	788	95	2,889	J00368
#.329 차선도색(황색,실선)	상온형수동식	1	M2	2,378	788	95	3,261	J00369
#.330 차선도색(백색,파선)	상온형수동식	1	M2	2,153	1,564	190	3,907	J00370
#.331 차선도색(황색,파선)	상온형수동식	1	M2	2,525	1,564	190	4,279	J00371
#.332 차선도색(백색,횡단선)	상온형수동식	1	M2	2,253	2,099	256	4,608	J00372
#.333 차선도색(황색,횡단선)	상온형수동식	1	M2	2,625	2,099	256	4,980	J00373
#.334 차선도색(백색,문자)	상온형수동식	1	M2	2,703	4,483	545	7,731	J00374
#.335 차선도색(황색,문자)	상온형수동식	1	M2	3,075	4,483	545	8,103	J00375
#.336 차선도색(백색,실선)	융착성,수동식	1	M2	13,447	1,050	145	14,642	J00376
#.337 차선도색(황색,실선)	융착성,수동식	1	M2	17,977	1,050	145	19,172	J00377
#.338 차선도색(백색,파선)	융착성,수동식	1	M2	13,642	2,086	288	16,016	J00378
#.339 차선도색(황색,파선)	융착성,수동식	1	M2	18,172	2,086	288	20,546	J00379
#.340 차선도색(백색,횡단선)	융착성,수동식	1	M2	13,775	2,797	387	16,959	J00380
#.341 차선도색(황색,횡단선)	융착성,수동식	1	M2	18,305	2,797	387	21,489	J00381
#.342 차선도색(백색,문자)	융착성,수동식	1	M2	14,375	5,979	828	21,182	J00382
#.343 차선도색(황색,문자)	융착성,수동식	1	M2	18,905	5,979	828	25,712	J00383
#.344 가드레일(중분대)	표준(경간2.0m)	1	경간	3,083	13,169	1,904	18,156	J00384
#.345 가드레일(중분대)	단부4.5*455*756	1	EA	582	2,488	411	3,481	J00385
#.346 가드레일(노측용,표준)	4.0*350*4330	1	경간	111	3,729		3,840	J00386
#.347 가드레일(노측용,단부)	3.2*460*765	1	EA	21	707		728	J00387
#.348 가드레일(노측용,포스)	Φ139.8*4.5*2200	1	EA	743	2,332	977	4,052	J00388
#.349 낙석방지책	표준구간(3.0*3.0)	1	경간	11,609	163,333	4,109	179,051	J00389
#.350 낙석방지책(지주만 적)	단부	1	EA	21,629	108,122	4,109	133,860	J00390

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.351 낙석방지망	철망설치(기계식)	1	M2	12,453	2,854	1,387	16,694	J00391
#.352 방음벽기초	H = 2.0M	1	M	92,192	352,308	6,625	451,125	J00392
#.353 방음벽설치	H=2.0M,B=2.0	1	M	2,579	83,888	5,328	91,795	J00393
#.354 미끄럼방지시설		1	M2	42,450	35,544	2,690	80,684	J00394
#.355 세륜세차시설	자동세륜기	1	개소	557,326	3,797,960	15,641,597	19,996,883	J00395
#.356 돌(찰)붙임(뒷길 이35c	구배(1:1.8)	1	M2	3,764	21,066	3,975	28,805	J00396
#.357 돌붙임기초		1	M	7,348	23,860	1,763	32,971	J00397
#.358 가도공		1	식	36,414,643	76,919,750	7,593,176	120,927,569	J00398
#.359 우물통굴착	육상토사	1	M3	499	1,132	772	2,403	J00399
#.360 우물통굴착	수중토사	1	M3	624	1,438	965	3,027	J00400
#.361 우물통굴착	수중자갈사력층	1	M3	963	2,219	1,490	4,672	J00401
#.362 암석절취(수중)	우물통발파(수심2.	1	M3	14,281	379,998	4,264	398,543	J00402
#.363 암석절취(수중)	우물통발파이외(수	1	M3	11,797	234,066	6,373	252,236	J00403
#.364 블록식옹벽쌓기	표준형	1	M2	23,856	65,052	20,096	109,004	J00404
#.365 블록운반	표준형	1	M2			49,870	49,870	J00405
#.366 블록운반	캡형	1	M2			49,870	49,870	J00406
#.367 가설사무실	60개월	1	M2	76,643	50,829	16,678	144,150	J00407
#.368 가설창고	60개월	1	M2	56,474	40,496	16,471	113,441	J00408
#.369 중기운반		1	식	24,136,740	19,497,226	13,943,402	57,577,368	J00409
#.370 기존도로유지관리비	덧씌우기(L=1.0km)	1	식	131,624,500	3,108,000	1,401,636	136,134,136	J00410
#.371 안전시설목		1	EA	262,235	57,136	544	319,915	J00411
#.372 암파쇄방호시설		1	M	513,772	479,271	42,532	1,035,575	J00412
#.373 암파쇄방호시설	SW-1000 H=4.5	1	M	83,591	664,854	54,088	802,533	J00413
#.374 암파쇄방호시설	SW-1000 H=6.0	1	M	105,548	808,287	59,424	973,259	J00414
#.375 암파쇄방호시설	SW-1000 H=7.5	1	M	123,392	894,971	64,088	1,082,451	J00415
#.376 암파쇄방호시설	SW-1000 H=9.0	1	M	139,355	1,008,467	68,983	1,216,805	J00416
#.377 경계블럭(보차도경계스	화강석,180*200*10	1	M	3,151	14,081	753	17,985	J00417
#.378 경계블럭(보차도경계스	화강석,200*300*10	1	M	3,927	20,261	1,657	25,845	J00418
#.379 경계블럭(콘크리트)설	150*150*150*1000	1	M	2,740	9,435	690	12,865	J00419
#.380 차량신호등기초	500x1000x1500	1	개소	92,838	322,879		415,717	J00420
#.381 보행신호등기초	500x800x600	1	개소	42,896	190,203		233,099	J00421
#.382 신호등제어기기초	750x500x1500	1	개소	107,669	419,715	251	527,635	J00422
#.383 신호등제어기		1	개소	370,000	11,100		381,100	J00423
#.384 신호등설비		1	식	20,756,271	19,250,747	657,909	40,664,927	J00424
#.385 오탁방지막	L=20M,H=4.0M	1	SET	1,100,000	29,970		1,129,970	J00425

공 종 명	규 격	수량	단위	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
#.386 폐기물운반	L=24.5km	1	TON	3,374	2,863	1,889	8,126	J00426
#.387 시멘트운반	L=10km까지	1	대			385	385	J00427
#.388 철근운반	L=30km까지	1	TON			13,612	13,612	J00428
#.389 아스팔트운반	L=10km까지	1	D/M			1,929	1,929	J00429
#.390 모래구입	시내도착도	1	M3	23,000			23,000	J00430
#.391 모래운반	L=15km	1	M3	7,975	5,847	3,595	17,417	J00431
#.392 홍관운반비(VR관)	φ=600m/m	1	본			2,235	2,235	J00432
#.393 홍관운반비(원심력관)	φ=600m/m	1	본			1,492	1,492	J00433
#.394 홍관운반비(VR관)	φ=800m/m	1	본			3,722	3,722	J00434
#.395 홍관운반비(원심력관)	φ=800m/m	1	본			2,578	2,578	J00435
#.396 홍관운반비(VR관)	φ=1000m/m	1	본			5,270	5,270	J00436
#.397 홍관운반비(원심력관)	φ=1000m/m	1	본			4,038	4,038	J00437
#.398 홍관운반비(VR관)	φ=1200m/m	1	본			7,217	7,217	J00438
#.399 홍관운반비(원심력관)	φ=1200m/m	1	본			5,476	5,476	J00439
#.400 스틸그레이팅설치	900*1000*75	1	EA	236,000	11,800		247,800	J00440
#.401 몰탈(재료비제외)	1:2	1	M3		55,549		55,549	J00441
#.402 몰탈(재료비제외)	1:3	1	M3		55,549		55,549	J00442
#.403 모래부설(인력)	재료비포함	1	M3	27,600	33,666	673	61,939	J00443
#.404 보조기층구입및운반	L=15.0km	1	M3	6,591	4,832	3,038	14,461	J00444
#.405 갯잡석채취및운반	뒷길이30CM	1	M2	318	3,329	278	3,925	J00445
#.406 갯잡석채취및운반	현장암유용	1	M3	2,414	25,223	2,110	29,747	J00446
#.407 갯잡석운반	L=30km	1	M3	20,137	15,737	10,100	45,974	J00447
#.408 잡철물제작설치	간단	1	TON	81,389	3,904,343	125,704	4,111,436	J00448
#.409 잡철물제작설치	보통	1	TON	97,666	4,685,211	150,844	4,933,721	J00449
#.410 메트조립거치	1일6메트54개	1	EA	6,307	23,443	19,389	49,139	J00450
#.411 잔토처리	인력, 현장내	1	M3		16,833		16,833	J00451
#.412 야간유도등설치		1	M	1,581	2,918	3,919	8,418	J00452
#.413 안전간판		1	M2	26,944	63,968	94	91,006	J00453
#.414 흙막이판 설치및철거	100*150*1950	1	M2	27,691	31,153	4,132	62,976	J00454
#.415 조합페인트	목재면 2회	1	M2	784	4,725	94	5,603	J00455
#.416 폐기물크랏싱	46TON	1	M3	5,280	6,703	7,661	19,644	J00456
#.417 임목폐기물처리		1	M3	18,462	20,374	15,298	54,134	J00457
#.418 차선도색제거		1	M2	2,293	23,200	992	26,485	J00458
#.419 교량점검시설		1	TON	92,130	3,101,344	335,581	3,529,055	J00459
#.420 철골 가공 조립		1	TON	206,160	2,061,604		2,267,764	J00460

[illegible]

5. 단가산출

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 1 무근콘크리트깨기 30cm미만(기계100%) /1M3	6,413	8,954	7,357	22,724	J00001
1. 기계(100%) ▶ 건설표준품셈 10-20 참조 ◀					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = (3.3 + 5.9) / 2 =4.60 ㎡/Hr					
재료비: 20,577 / 4.6 = 4,473	4,473			4,473	
노무비: 23,389 / 4.6 = 5,084		5,084		5,084	
경비: 27,943 / 4.6 = 6,074			6,074	6,074	
2) 치주소모량					
재료비: 0.01 본 *252,000 / 4.6 = 547	547			547	
3) 작업보조원(1인)					
보통인부: 84,166 * 1.0 / (8 * 4.6) = 2,287		2,287		2,287	
소 계	5,020	7,371	6,074	18,465	
2. 들어내기(굴삭기,무한궤도 0.7㎡)					
q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.5 =0.67					
E = 0.35, CM = 22 sec(180°)					
Q = (3600*0.7*0.55*0.67*0.35)/22=14.77					
재료비 : 20,577 / 14.77 =1,393	1,393			1,393	
노무비 : 23,389 / 14.77 =1,583		1,583		1,583	
경비 : 18,961 / 14.77 =1,283			1,283	1,283	
소 계	1,393	1,583	1,283	4,259	
계	6,413	8,954	7,357	22,724	
전체 합계	6,413	8,954	7,357	22,724	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 2 무근콘크리트깨기 30Cm이상(기계100%) /1M3	7,808	11,001	9,044	27,853	J00002
1. 기계(100%) ▶ 건설표준품셈 10-20 참조 ◀					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = (2.6 + 4.6) / 2 =3.60 ㎡/Hr					
재료비: 20,577 / 3.6 = 5,715	5,715			5,715	
노무비: 23,389 / 3.6 = 6,496		6,496		6,496	
경비: 27,943 / 3.6 = 7,761			7,761	7,761	
2) 치주소모량					
재료비: 0.01 본 * 252,000 / 3.6 = 700	700			700	
3) 작업보조원(1인)					
보통인부: 84,166 * 1 인 / (8 * 3.6) = 2,922		2,922		2,922	
소계	6,415	9,418	7,761	23,594	
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도0.7㎡)					
q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.5 =0.67					
E = 0.35 , CM =22 sec(180 °)					
Q = (3600*0.7*0.55*0.67*0.35)/22=14.77					
재료비 : 20,577 / 14.77 =1,393	1,393			1,393	
노무비 : 23,389 / 14.77 =1,583		1,583		1,583	
경비 : 18,961 / 14.77 =1,283			1,283	1,283	
소계	1,393	1,583	1,283	4,259	
계	7,808	11,001	9,044	27,853	
전체 합계	7,808	11,001	9,044	27,853	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 3 철근콘크리트개기 30cm미만(기계100%) /1M3 1. 기계(100%) ▶ 건설표준품셈 10-20 참조 ◀ 1) 대형브레이카 + 굴삭기(무한계도 0.7㎡) $Q = (1.6 + 3.3) / 2 = 2.45 \text{ ㎡/hr}$ 재료비 : $20,577 / 2.45 = 8,398$ 노무비 : $23,389 / 2.45 = 9,546$ 경비 : $27,943 / 2.45 = 11,405$ 2) 치출소모량 재료비 : $252,000 * 0.01 \text{ 본} / 2.45 = 1,028$ 3) 작업보조원(1인) 보통인부 : $84,166 * 1.0 / (8 * 2.45) = 4,294$ 소 계	29,399	24,737	12,688	66,824	J00003
2. 철근절단					
용접공: 0.02 인 *129,095= 2,581		2,581		2,581	
보통인부: 0.08 인 *84,166= 6,733		6,733		6,733	
아세틸렌: 0.05 Kg *9,500 = 475	475			475	
산소: 135 L * 2 = 270	270			270	
소 계	745	9,314		10,059	
3. 들어내기(굴삭기, 무한계도 0.7㎡)					
$q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.5 = 0.67$					
$E = 0.35, \text{ cm} = 22 \text{ sec}(180^\circ)$					
$Q = (3600 * 0.7 * 0.55 * 0.67 * 0.35) / 22 = 14.77$					
재료비 : $20,577 / 14.77 = 1,393$	1,393			1,393	
노무비 : $23,389 / 14.77 = 1,583$		1,583		1,583	
경비 : $18,961 / 14.77 = 1,283$			1,283	1,283	
소 계	1,393	1,583	1,283	4,259	
4. 고재처리					
$A = 0.008 * 7850 \text{ kg/㎡} * 0.8 (80\%) = 50.24 \text{ kg/㎡}$					
재료비 : $50.24 * 355 = 17,835$	17,835			17,835	
소 계	17,835			17,835	
계	29,399	24,737	12,688	66,824	
전체 합계	29,399	24,737	12,688	66,824	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 4 철근콘크리트깨기 30cm이상(기계100%) /1M3	30,929	27,086	14,628	72,643	J00004
1. 기계(100%) ▶ 건설표준품셈 10-20 참조 ◀					
1)대형브레이카 + 굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = (1.4 + 2.7) / 2 =2.05 ㎡/hr					
재 료 비 : 20,577 / 2.05 = 10,037	10,037			10,037	
노 무 비 : 23,389 / 2.05 = 11,409		11,409		11,409	
경 비 : 27,943 / 2.05 = 13,630			13,630	13,630	
2) 치줄소모량					
재 료 비 : 252,000 * 0.01 본 / 2.05 = 1,229	1,229			1,229	
3) 작업보조원(1인)					
보통인부: 84,166 * 1.0/(8 * 2.05) = 5,132		5,132		5,132	
소 계	11,266	16,541	13,630	41,437	
2. 철근절단공					
용 접 공: 0.02 인 *129,095= 2,581		2,581		2,581	
아세틸렌: 0.05 Kg *9,500 = 475	475			475	
산 소: 135 L * 2 = 270	270			270	
보통인부: 0.08 인 *84,166= 6,733		6,733		6,733	
소 계	745	9,314		10,059	
3. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.5 =0.67					
E = 0.45, CM = 22 sec(180 °)					
Q = (3600*0.7*0.55*0.67*0.45)/22=18.99					
재 료 비 : 20,577 / 18.99 =1,083	1,083			1,083	
노 무 비 : 23,389 / 18.99 =1,231		1,231		1,231	
경 비 : 18,961 / 18.99 =998			998	998	
소 계	1,083	1,231	998	3,312	
4. 고재처리					
A = 0.008 * 7850 kg/㎡ * 0.8 (80%) = 50.24 kg/ ㎡					
재 료 비 : 50.24 * 355 = 17,835	17,835			17,835	
소 계	17,835			17,835	
계	30,929	27,086	14,628	72,643	
전체 합계	30,929	27,086	14,628	72,643	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 5 콘크리트치핑 인력 /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-1-4 참조 ◀ 1. 인건비 특별인부: 0.23 인 *102,334 = 23,536 소계 2. 공구손료(인건비의 3%) 경비: 23,536 * 3 / 100 = 706 소계 계 전체 합계		23,536 23,536 23,536 23,536 23,536 23,536 23,536	706 706 706 706 706 706 706	24,242 23,536 23,536 23,536 23,536 24,242 24,242	J00005

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 7 석축혈기(인력) 메쌓기 /1M2 `유용할 경우만 적용` 1. 혈 기 ▶ 건설표준품셈 20-1 참조 ◀ 뒷길이 60cm이하=0.2 인 뒷길이 60cm이상=0.3 인 보통인부: 0.25 인 *84,166 = 21,041 소 계	1,052	23,228		24,280	J00007
2. 잡재료비 (인건비의 5%) 21,041 * 5 /100 = 1,052 소 계	1,052			1,052	
3. 소운반(리어카 L = 20M) $RT = (132+264+340)/3=245.33 \text{ kg/m}^2$ L=20 M ,V=2500 , T1=5 , T=450 $N=V*T/(120*L+V*T1)=75.50 \text{ 회/일}$ $Q=(N*250)/RT=76.94 \text{ M}^2/\text{인}$ 보통인부: 2 인 *84,166 / 76.94 = 2,187 소 계		2,187		2,187	
계	1,052	23,228		24,280	
전체 합계	1,052	23,228		24,280	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 8 콘크리트포장깨기 브레이카+굴삭기0.7㎡ /1M3 ▶ 건설표준품셈 10-20 참조 ◀ 1. 기계사용료 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡) $Q = (3.3 + 5.9) / 2 = 4.60 \text{ ㎡/Hr}$ 재 료 비: $20,577 / 4.6 = 4,473$ 노 무 비: $23,389 / 4.6 = 5,084$ 경 비: $27,943 / 4.6 = 6,074$ 2) 치줄소모량 재 료 비: $0.01 \text{ 본} * 252,000 / 4.6 = 547$ 3) 작업보조인부 보통인부: $1 \text{ 인} * 84,166 / (4.6 * 8) = 2,287$ 소 계	6,305	8,831	7,258	22,394	J00008
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡) $q=0.7, K=0.55, f=1/1.51= 0.66$ $E=0.35, C_m=20 \text{ sec}(135)$ $Q = (3600*0.7*0.55*0.66*0.35)/20 = 16.01$ 재 료 비 : $20,577 / 16.01 = 1,285$ 노 무 비 : $23,389 / 16.01 = 1,460$ 경 비 : $18,961 / 16.01 = 1,184$ 소 계	1,285	1,460	1,184	3,929	
계	6,305	8,831	7,258	22,394	
전체 합계	6,305	8,831	7,258	22,394	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 9 아스팔트포장깨기 30cm미만 /1M3 ▶ 건설표준품셈 10-20 참조(2013보완) ◀ 1. 기계사용료 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7 m³) Q = 16.0 m³/Hr 재료비: 20,577 / Q = 1,286 노무비: 23,389 / Q = 1,461 경비: 27,943 / Q = 1,746 2) 치줄소모량 재료비: 0.01 본 * 252,000 / Q = 157 3) 작업보조인부 보통인부: 1 인 *84,166/(Q*8) = 657 소계	2,728	3,578	2,930	9,236	J000091
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7m³) q=0.7, K=0.55, f=1/1.51= 0.66 E=0.35, Cm=20 sec(135) Q = (3600*0.7*0.55*0.66*0.35)/20 = 16.01 재료비: 20,577 / 16.01 =1,285 노무비: 23,389 / 16.01 =1,460 경비: 18,961 / 16.01 =1,184 소계	1,285	1,460	1,184	3,929	
계	2,728	3,578	2,930	9,236	
전체 합계	2,728	3,578	2,930	9,236	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 10 아스팔트포장깨기 30cm이상 /1M3 ▶ 건설표준품셈 10-20 참조(2013보완) ◀ 1. 기계사용료 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7 m³) Q = 12.5 m³/Hr 재 료 비 : 20,577 / Q = 1,646 노 무 비 : 23,389 / Q = 1,871 경 비 : 27,943 / Q = 2,235 2) 치즐소모량 재 료 비 : 0.01 본 * 252,000 / Q = 201 3) 작업보조인부 보통인부 : 1 인 *84,166/(Q*8) = 841 소 계	3,132	4,172	3,419	10,723	J000092
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7m³) q=0.7, K=0.55, f=1/1.51= 0.66 E=0.35, Cm=20 sec(135) Q = (3600*0.7*0.55*0.66*0.35)/20 = 16.01 재 료 비 : 20,577 / 16.01 =1,285 노 무 비 : 23,389 / 16.01 =1,460 경 비 : 18,961 / 16.01 =1,184 소 계	1,285	1,460	1,184	3,929	
계	3,132	4,172	3,419	10,723	
전체 합계	3,132	4,172	3,419	10,723	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 11 콘크리트소할(압쇄기) 굴삭기1.0㎡+펼버라이저 /1M3 ▶ 건설표준품셈 11-19 참조 ◀ 1. 적재(굴삭기1.0㎡) : 별산 2. 굴삭기1.0㎡ + 압쇄기(펼버라이저) Q = 3.26 ㎡/HR * 0.95=3.10 ㎡/HR 재 료 비: 34,590 / 3.1 = 11,158 노 무 비: 23,389 / 3.1 = 7,544 경 비: 38,258 / 3.1 = 12,341 계 전체 합계	11,158 11,158 11,158	7,544 7,544 7,544	12,341 12,341 12,341	31,043 11,158 7,544 12,341 31,043	J00010

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 12 건설폐기물 파쇄 이동식크라샤150TON /1M3 1.콘크리트 및 아스콘깨기 : 별도계상 2.적재 : 로더(타이어1.72㎡) $q_0=1.72, K=0.55, f=1/1.5=0.67$ $E_0=0.35, m=2.0, L=8$ $t_1=9, t_2=14$ $C_m=m*L+t_1+t_2=39.00 \text{ SEC}$ $Q=3600*q_0*K*f*E_0/C_m=20.48 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $20,518 / 20.48 = 1,001$ 노무비 : $23,389 / 20.48 = 1,142$ 경비 : $22,468 / 20.48 = 1,097$ 소계	4,984 1,001 1,001	4,530 1,142 1,142	4,786 1,097 1,097	14,300 1,001 1,142 1,097 3,240	J00011
3. 운반 (덤프 15 Ton) $L = 8.99/4 = 2.25 \text{ km}$(현장별 적용) $q = 15/2.3 \text{ ton/m}^3 * 1.5 = 9.78$ $E = 0.9$ $n = q / (q_0*K) = 10.34$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 19.20$ $t_2 = L/15 * 2 * 60 = 18.00$ $t_3 = 0.8, t_4 = 0.42, t_5=0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 38.92$ $Q = 60 * q * F * E / C_m = 9.09 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비: $31,903 / 9.09 = 3,509$ 노무비: $23,389 / 9.09 = 2,573$ 경비: $14,383 / 9.09 = 1,582$ - 자동덮개 경비: $329 / 9.09 = 36$ 소계	3,509 3,509	2,573 2,573	1,582 36 1,618	3,509 2,573 1,618 7,700	
4.크라샤 투입:로더(타이어2.87㎡) $q_0=2.87, K=0.55, f=1.0$ $E_0=0.35, t_1=9, t_2=14$ $C_m=m*L+t_1+t_2=27.50 \text{ SEC}$ $Q=3600*q_0*K*f*E_0/C_m=72.32 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비: $34,337 / 72.32 = 474$ 노무비: $23,389 / 72.32 = 323$	474	323		474 323	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 13 포장절단(콘크리트) 1차로 /1M ▶ 건설표준품셈 12-3-2 참조 ◀ 1. 절단 1) 블레이드 (D=320~400 M/M. T = 3.2M/M) 재 료 비: 152,000 * 0.0031 EA = 471 2) 인건비 보통인부: 84,166 * 2 인 / 350 = 480 특별인부: 102,334 * 1 인 / 350 = 292 3) 잡재료비(인건비의5%) 772 * 5 /100 = 38 소 계 2. 살 수 비 1M당 물 30ℓ 소요 t1=4 , V=2500 , T=450 , L=100 m N=V*T/(120* L+V* t1)=51.14 회/일 Q=N*250 Kg /1000 L/m3 = 12.79 L/일 30L/M / 1000 = 0.03TON 보통인부: 2 인 *84,166 / Q * 0.03 = 394 소 계 3. 콘크리트캇타(300~400) Q = 350 m / 8 = 43.75 m/hr 재 료 비: 10,926 / Q = 249 노 무 비: 18,982 / Q = 433 경 비: 1,460 / Q = 33 소 계 계 전체 합계	758 471 38 509 249 249 758 758	1,599 480 292 772 394 394 433 1,599 1,599	33 33 33 33 33 33 33 33	2,390 471 480 292 38 1,281 394 394 715 2,390 2,390	J00012

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 15 측구뚝쌓기 인력 /1M3 1. 인건비 보통인부: 0.11 인 *84,166 = 9,258 작업반장: 0.11/37.5*105,826 = 310 계 전체 합계		9,568 9,258 310 9,568 9,568		9,568 9,258 310 9,568 9,568	J00014

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 17 표토제거(답외구간) 불도저32ton,T=20CM /1M2 1. 표토제거(불도저 32 TON) $t = 0.20$, $L = 20$, $E = 0.55$ $f = 1/1.30 = 0.77$, $q_0 = 5.5$, $H=0.96$ $q_1 = q_0 \cdot H = 5.28$, $V_1 = 40$, $V_2 = 43$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 1.22$ 분 $Q = 60 * 5.28 * 0.77 * 0.55 / (1.22 * 0.2) = 549.86 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $70,164 / 549.86 = 127$ 노 무 비 : $23,389 / 549.86 = 42$ 경 비 : $33,257 / 549.86 = 60$ 계 전체 합계	127	42	60	229	J00016
	127	42		127	
		42		42	
			60	60	
	127	42	60	229	
	127	42	60	229	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 18 벌개제근 （뿌리뽑기） /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-1-2 참조 ◀ ◇ 입목본수도 : 50 ~ 60 % ◇ 수 경 : 10 ~ 20 cm ◇ 수 종 : (침엽+잡목+활엽)/3 1. 인 건 비 Q = (2.94 + 5.32 + 5.15) /3 =4.47 보통인부: 4.47 /992 * 84,166 =379 작업반장: 4.47 / 992 / 37.5 * 105,826= 12 계 전체 합계		391 379 12 391 391		391 379 12 391 391	J00017

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 19 가로수제거 굴삭기0.7㎡ /1본 1. 가로수제거(굴삭기0.7㎡) 소요시간 15분/본 (평균이동거리 10m포함) $Q = 60 / 15 = 4.00$ 본/Hr 재료비: $20,577 / 4 = 5,144$ 노무비: $23,389 / 4 = 5,847$ 경비: $18,961 / 4 = 4,740$ 소계 2. 보통인부 노무비: $1 \text{ 인} * 15 \text{ 분} / 450 * 84,166 = 2,805$ 소계 3. 운반 (덤프 15.0 Ton) $L = 2 \text{ KM}$, $q = 4.9 * 2.2 * 0.94 = 10.13 \text{ m}^3/\text{대}$ $N = q / 0.7 = 14.47 \text{ 회}$, $k = 0.9$ $t1 = 2.96 * 14 = 41.44$ $t2 = L / 20 * 2 * 60 = 12.00$ $t3 = 0.42$, $t4 = 0.8$ $Cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 54.66$ $Q1 = 60 * q * k / Cm = 10.01 \text{ m}^3/\text{hr}$ $Q2 = Q1 / 0.7 = 14.30 \text{ 본/hr}$ 재료비 : $31,903 / 14.3 = 2,230$ 노무비 : $23,389 / 14.3 = 1,635$ 경비 : $14,383 / 14.3 = 1,005$ 소계 4. 뿌리제거 : 폐기물 처리비 별도 계상 소계 계 전체 합계	7,374 5,144 5,847 4,740 5,144 5,847 4,740 5,847 2,805 2,805 2,230 1,635 1,005 2,230 1,635 1,005 7,374 7,374	10,287 5,847 5,847 5,847 2,805 2,805 1,635 1,635 1,635 1,635 1,635 1,635 10,287 10,287	5,745 4,740 4,740 4,740 2,805 2,805 1,005 1,005 1,005 1,005 1,005 1,005 5,745 5,745	23,406 15,731 2,805 4,870 23,406 23,406	J00018

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 21 토사깎기 불도저32TON /1M3 1. 흙깎기(불도저 32TON) $L = 20 \text{ m}$, $E = (0.65 + 0.55)/2 = 0.60$ $f = 1 / 1.30 = 0.77$, $q_0 = 5.5$, $E1 = 0.96$ $q = q_0 * E1 = 5.28$, $V1 = 40$, $V2 = 43$ $C_m = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.22 \text{ 분}$ $Q = 60 * q * f * E / C_m = 119.97 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $70,164 / Q = 584$ 노 무 비 : $23,389 / Q = 194$ 경 비 : $33,257 / Q = 277$ 계 전체 합계	584	194	277	1,055	J00020
	584	194	277	1,055	
	584	194	277	1,055	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 22 리핑암 깎기 리퍼도자 32 ton /1M3 1. 깎 기(불도저 32 ton + 리퍼 2티스) ▶ 건설표준품셈 3-1-9 참조 ◀ $L = 15 \text{ m}$, $E = (0.7+0.5+0.4)/3=0.53$, $f = 1$ $A_n = 0.40$, $C_m = 0.05 * L + 0.25 = 1.00 \text{ min}$ $Q = 60 * A_n * E * L * f / C_m = 190.80 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 70,164 / Q =367 노 무 비: 23,389 / Q =122 경 비: 36,493 / Q =191 소 계	1,127	375	551	2,053	J00021
2. 집 토 (불도저 32 ton) $L = 20 \text{ m}$, $E = 0.48$, $V_1 = 40$, $V_2 = 43$ $f = 1/1.35=0.74$, $q_0 = 5.5$, $H = 0.96$ $q = q_0 * H = 5.28$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 1.22 \text{ min}$ $Q = 60 * q * f * E / C_m = 92.24 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : 70,164 / 92.24 =760 노 무 비 : 23,389 / 92.24 =253 경 비 : 33,257 / 92.24 =360 소 계	760	253	360	1,373	
계	1,127	375	551	2,053	
전체 합계	1,127	375	551	2,053	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 23 암석절취(육상) 미진동굴착(TYPE-Ⅰ, 미진동파쇄기) /1	18,634	20,245	4,903	43,782	J00022
▶ 건설표준품셈 3-1-2 참조 ◀					
1. 미진동 파쇄기					
미진동파쇄기: 17,200 * 0.313 KG =5,383	5,383			5,383	
비 트: 170,000*0.009 EA = 1,530	1,530			1,530	
로 드: 332,000*0.005 EA = 1,660	1,660			1,660	
생크로드: 253,000*0.005 EA = 1,265	1,265			1,265	
슬리브: 70,000*0.013 EA = 910	910			910	
화약취급공: 126,338 * 0.04 인 = 5,053		5,053		5,053	
보통인부: 84,166 * 0.12 인 = 10,099		10,099		10,099	
잡재료비(주재료비의 5%): 10,748 * 0.05 = 537	537			537	
소 계	11,285	15,152		26,437	
2. 기계경비					
1) 유압식크롤러드릴(110kW)					
Q1 = 0.10 hr					
재 료 비: 33,264 * 0.1 =3,326	3,326			3,326	
노 무 비: 23,389 * 0.1 =2,338		2,338		2,338	
경 비: 19,565 * 0.1 =1,956			1,956	1,956	
2) 대형브레이커(브레이커+굴삭기 0.7㎡)					
Q2 = 0.04 hr					
재 료 비: 20,577 * 0.04 =823	823			823	
노 무 비: 23,389 * 0.04 =935		935		935	
경 비: 27,943 * 0.04 =1,117			1,117	1,117	
3) 대형 브레이커치즐소모비(0.7㎡)					
재 료 비: 252,000 * 0.0008 EA = 201	201			201	
4) 비산방지 : 굴삭기0.7㎡ + 보호매트					
가) 굴삭기 (무한궤도 0.7㎡)					
Q4 = 0.053 hr					
재 료 비: 20,577 * 0.053 =1,090	1,090			1,090	
노 무 비: 23,389 * 0.053 =1,239		1,239		1,239	
경 비: 18,961 * 0.053 =1,004			1,004	1,004	
나) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)					
보호매트: (1,090+1,239+1,004) * 5/100 = 166	166			166	
소 계	5,606	4,512	4,077	14,195	
3. 집 토 (불도저 32Ton)					
L = 20 m , f = 1/1.625 = 0.62, E = 0.25					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
q1 = 5.5 , H = 0.96 V1 = 40 , V2 = 43, qo = q1 * H = 5.28 Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.22 분 Q = 60*qo*f*E / Cm =40.25 m³/hr 재 료 비: 70,164 / 40.25 = 1,743 노 무 비: 23,389 / 40.25 = 581 경 비: 33,257 / 40.25 = 826 소 계 계 전체 합계	1,743 1,743 18,634 18,634	581 581 581 20,245 20,245	826 826 826 4,903 4,903	3,150 43,782 43,782	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 24 암석절취(육상) 미진동굴착(TYPE- I , 혼합화약류) / 1M3	12,689	17,298	3,243	33,230	J00023
▶ 건설표준품셈 3-1-2 참조 ◀					
1. 혼합화약류					
혼합화약류: 4,445 * 0.25 KG =1,111	1,111			1,111	
뇌관: 1,710 * 0.52 EA = 889	889			889	
빋트: 170,000 * 0.008 EA = 1,360	1,360			1,360	
로드: 332,000 * 0.005 EA = 1,660	1,660			1,660	
생크로드: 253,000 * 0.005 EA = 1,265	1,265			1,265	
슬리브: 70,000 * 0.012 EA = 840	840			840	
화약취급공: 126,338 * 0.03 인 = 3,790		3,790		3,790	
보통인부: 84,166 * 0.12 인 = 10,099		10,099		10,099	
잡재료비(주재료비의 5%): 7,125 * 0.05 = 356	356			356	
소계	7,481	13,889		21,370	
2. 기계경비					
1) 유압식크롤러드릴(110kW)					
Q1 = 0.058 hr					
재료비: 33,264 * 0.058 =1,929	1,929			1,929	
노무비: 23,389 * 0.058 =1,356		1,356		1,356	
경비: 19,565 * 0.058 =1,134			1,134	1,134	
2) 대형브레이커(브레이커+굴삭기 0.7㎡)					
Q2 = 0.01 hr					
재료비: 20,577 * 0.01 =205	205			205	
노무비: 23,389 * 0.01 =233		233		233	
경비: 27,943 * 0.01 =279			279	279	
3) 대형 브레이커치즐소모비(0.7㎡)					
재료비: 252,000 * 0.0003 EA = 75	75			75	
4) 비산방지 : 굴삭기0.7㎡ + 보호매트					
가) 굴삭기 (무한궤도 0.7㎡)					
Q4 = 0.053 hr					
재료비: 20,577 * 0.053 =1,090	1,090			1,090	
노무비: 23,389 * 0.053 =1,239		1,239		1,239	
경비: 18,961 * 0.053 =1,004			1,004	1,004	
나) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%)					
보호매트: (1,090+1,239+1,004) * 5/100 = 166	166			166	
소계	3,465	2,828	2,417	8,710	
3. 집토 (불도저 32Ton)					

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 25 암석절취(육상) 정밀진동제어발파(TYPE-II) /1M3 ▶ 건설표준품셈 3-1-2 참조 ◀ 1. 정밀진동제어발파 에멀전폭약: 4,445 * 0.25 KG =1,111 뇌관: 1,710 * 0.99 EA =1,692 빗트: 170,000 * 0.007 EA = 1,190 로드: 332,000 * 0.004 EA = 1,328 생크로드: 253,000 * 0.004 EA = 1,012 슬리브: 70,000 * 0.010 EA = 700 화약취급공: 126,338 * 0.032 인 = 4,042 보통인부: 84,166 * 0.06 인 = 5,049 잡재료비(주재료비의 5%): 7,033 * 0.05 = 351 소계	13,723	13,272	4,042	31,037	J00024
2. 기계경비 1) 유압식크롤러드릴(110kW) Q1 = 0.092 hr 재료비: 33,264 * 0.092 =3,060 노무비: 23,389 * 0.092 =2,151 경비: 19,565 * 0.092 =1,799 2) 대형브레이커(브레이커+굴삭기 0.7㎡) Q2 = 0.027 hr 재료비: 20,577 * 0.027 =555 노무비: 23,389 * 0.027 =631 경비: 27,943 * 0.027 =754 3) 대형 브레이커치즐소모비(0.7㎡) 재료비: 252,000 * 0.0006 EA = 151 4) 비산방지 : 굴삭기 0.7㎡ + 보호매트 가) 굴삭기 (무한궤도 0.7㎡) Q4 = 0.035 hr 재료비: 20,577 * 0.035 =720 노무비: 23,389 * 0.035 =818 경비: 18,961 * 0.035 =663 나) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%) 보호매트: (720+818+663) * 5/100 = 110 소계	3,060	2,151	1,799	3,060 2,151 1,799 555 631 754 151 720 818 663 110	
3. 집토 (불도저 32Ton)	4,596	3,600	3,216	11,412	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
$L = 20 \text{ m}$, $f = 1/1.625 = 0.62$, $E = 0.25$ $q_1 = 5.5$, $H = 0.96$ $V_1 = 40$, $V_2 = 43$, $q_0 = q_1 * H = 5.28$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 1.22$ 분 $Q = 60 * q_0 * f * E / C_m = 40.25 \text{ m}^3/\text{hr}$					
재 료 비: $70,164 / 40.25 = 1,743$	1,743			1,743	
노 무 비: $23,389 / 40.25 = 581$		581		581	
경 비: $33,257 / 40.25 = 826$			826	826	
소 계	1,743	581	826	3,150	
계	13,723	13,272	4,042	31,037	
전체 합계	13,723	13,272	4,042	31,037	

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 27 암석절취(육상) 중규모진동제어발파(TYPE-IV) / 1M3 ▶ 건설표준품셈 3-1-2 참조 ◀ 1. 중규모진동제어발파 에멀전폭약: $4,445 * 0.33 \text{ KG} = 1,466$ 노 관: $1,710 * 0.11 \text{ EA} = 188$ 빗 트: $170,000 * 0.0012 \text{ EA} = 204$ 로 드: $332,000 * 0.0007 \text{ EA} = 232$ 생크로드: $253,000 * 0.0007 \text{ EA} = 177$ 슬리브: $70,000 * 0.0019 \text{ EA} = 133$ 화약취급공: $126,338 * 0.012 \text{ 인} = 1,516$ 보통인부: $84,166 * 0.019 \text{ 인} = 1,599$ 잡재료비(주재료비의 5%): $2,400 * 0.05 = 120$ 소 계	5,368 1,466 188 204 232 177 133 1,516 1,599 120 2,520	4,561 1,516 1,599 3,115	1,541 469 246 715	11,470 1,466 188 204 232 177 133 1,516 1,599 120 5,635	J00026
2. 기계경비 1) 유압식크롤러드릴(110kW) $Q1 = 0.024 \text{ hr}$ 재 료 비: $33,264 * 0.024 = 798$ 노 무 비: $23,389 * 0.024 = 561$ 경 비: $19,565 * 0.024 = 469$ 2) 비산방지 : 굴삭기0.7m³ + 보호매트 가) 굴삭기 (무한궤도 0.7m³) $Q4 = 0.013 \text{ hr}$ 재 료 비: $20,577 * 0.013 = 267$ 노 무 비: $23,389 * 0.013 = 304$ 경 비: $18,961 * 0.013 = 246$ 나) 보호매트(굴삭기 기계경비의 5%) 보호매트: $(267+304+246) * 5/100 = 40$ 소 계	798 267 1,105	561 304 865	469 246 715	798 561 469 267 304 246 40 2,685	
3. 집 토 (볼도저 32Ton) $L = 20 \text{ m}$, $f = 1/1.625 = 0.62$, $E = 0.25$ $q1 = 5.5$, $H = 0.96$ $V1 = 40$, $V2 = 43$, $qo = q1 * H = 5.28$ $Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.22 \text{ 분}$ $Q = 60 * qo * f * E / Cm = 40.25 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $70,164 / 40.25 = 1,743$ 노 무 비: $23,389 / 40.25 = 581$	1,743	581		1,743 581	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 28 암석절취(육상) 일반발파(TYPE-V) /1M3 ▶ 건설표준품셈 3-1-2 참조 ◀ ## 반출을 위한 적재및운반등이 용이하도록 소할비 15% 계산 ## 1. 일반발파 에멀전폭약: $4,445 * 0.31 \text{ KG} * 1.15 = 1,584$ 뇌 관: $1,710 * 0.04 \text{ EA} * 1.15 = 78$ 빗 트: $170,000 * 0.0008 \text{ EA} * 1.15 = 156$ 로 드: $332,000 * 0.0005 \text{ EA} * 1.15 = 190$ 생크로드: $253,000 * 0.0005 \text{ EA} * 1.15 = 145$ 슬리브: $70,000 * 0.0012 \text{ EA} * 1.15 = 96$ 화악취급공: $126,338 * 0.008 * 1.15 = 1,162$ 보통인부: $84,166 * 0.013 * 1.15 = 1,258$ 잡재료비(주재료비의 5%): $2,249 * 0.05 = 112$ 소 계 2. 기계경비 1) 유압식크롤러드릴(110kW) Q1 = 0.012 hr 재 료 비: $33,264 * 0.012 * 1.15 = 459$ 노 무 비: $23,389 * 0.012 * 1.15 = 322$ 경 비: $19,565 * 0.012 * 1.15 = 269$ 소 계 3. 집 토 (불도저 32Ton) L = 20 m , f = $1/1.625 = 0.62$, E = 0.25 q1 = 5.5 , H = 0.96 V1 = 40 , V2 = 43, qp = q1 * H = 5.28 Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.22 분 Q = $60 * qp * f * E / C_m = 40.25 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $70,164 / 40.25 = 1,743$ 노 무 비: $23,389 / 40.25 = 581$ 경 비: $33,257 / 40.25 = 826$ 소 계 계 전체 합계	4,563 1,584 78 156 190 145 96 1,162 1,258 112 2,361 459 1,743 4,563 4,563	3,323 1,162 1,258 2,420 322 581 3,323 3,323	1,095 269 269 826 1,095 1,095	8,981 1,584 78 156 190 145 96 1,162 1,258 112 4,781 1,050 3,150 8,981 8,981	J00027

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 30 암석절취(육상) 착암기 /1M3 ▶ 건설표준품셈 3-1-2 참조 ◀ 연암기준-암질에 따라 별도산출요함 1. 암석절취(착암기) 에멀전폭약: 4,445 * 0.35 KG =1,555 뇌 관: 1,710 * 1.0 EA =1,710 빗 트: 170,000 * 0.008 EA = 1,360 화약취급공: 126,338 * 0.041 인 = 5,179 보통인부: 84,166 * 0.103 인 = 8,669 착암공: 96,782 * 0.041 인 = 3,968 잡재료비(주재료비의 5%): 4,625 * 0.05 = 231 소 계	7,722	20,790	1,591	30,103	J00029
2. 기계경비					
1) 착암기(2.7㎥/hr) Q1 = 0.203 hr 재 료 비: 0 * 0.203 =0 노 무 비: 0 * 0.203 =0 경 비: 641 * 0.203 =130			130	130	
2) 공기압축기(10.3㎥/min) Q2 = 0.074 hr 재 료 비: 23,950 * 0.074 =1,772 노 무 비: 23,389 * 0.074 =1,730 경 비: 3,991 * 0.074 =295	1,772	1,730	295	295	
소 계	1,772	1,730	425	3,927	
3. 들어내기(굴삭기 0.7㎥/hr)					
K=0.55, f = 1/1.625 =0.62, E = 0.35 Cm =20 sec(135) , q= 0.7 Q = 3600*q*K*f*E/Cm =15.04 m³/hr 재 료 비: 20,577 / 15.04 * 0.8 = 1,094 노 무 비: 23,389 / 15.04 * 0.8 = 1,244 경 비: 21,939 / 15.04 * 0.8 = 1,166	1,094	1,244	1,166	1,166	
소 계	1,094	1,244	1,166	3,504	
계	7,722	20,790	1,591	30,103	
전체 합계	7,722	20,790	1,591	30,103	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 31 기계터파기(암반) 착암기 /1M3 ▶ 건설표준품셈 3-1-2 참조 ◀ 연암기준-암질에 따라 별도산출요함 1. 암석절취(착암기) 에멀전폭약: $4,445 * 0.35 \text{ KG} = 1,555$ 뇌 관: $1,710 * 1.0 \text{ EA} = 1,710$ 빗 트: $170,000 * 0.008 \text{ EA} = 1,360$ 화약취급공: $126,338 * 0.041 \text{ 인} * 1.5 = 7,769$ 보통인부: $84,166 * 0.103 \text{ 인} * 1.5 = 13,003$ 착암공: $96,782 * 0.041 \text{ 인} * 1.5 = 5,952$ 잡재료비(주재료비의 5%): $4,625 * 0.05 = 231$ 소 계	9,429 4,856	31,497 26,724	2,680 195 638	43,606 31,580 5,892	J00030
2. 기계경비 1) 착암기($2.7\text{m}^3/\text{hr}$) $Q_1 = 0.203 \text{ hr}$ 재 료 비: $0 * 0.203 * 1.5 = 0$ 노 무 비: $0 * 0.203 * 1.5 = 0$ 경 비: $641 * 0.203 * 1.5 = 195$ 2) 공기압축기($10.3\text{m}^3/\text{min}$) $Q_2 = 0.074 \text{ hr}$ 재 료 비: $23,950 * 0.074 * 1.5 = 2,658$ 노 무 비: $23,389 * 0.074 * 1.5 = 2,596$ 경 비: $3,991 * 0.074 * 1.5 = 443$ 소 계	2,658 2,658	2,596 2,596	195 443	195 638	
3. 들어내기(굴삭기 $0.7\text{m}^3/\text{hr}$) $K=0.55$, $f = 1/1.625 = 0.62$, $E = 0.35 - 0.05 = 0.30$ $C_m = 20 \text{ sec}(135)$, $q = 0.7$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 12.89 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 12.89 * 0.8 * 1.5 = 1,915$ 노 무 비: $23,389 / 12.89 * 0.8 * 1.5 = 2,177$ 경 비: $21,939 / 12.89 * 0.8 * 1.5 = 2,042$ 소 계	1,915 1,915	2,177 2,177	2,042 2,042	6,134 43,606	
계	9,429	31,497	2,680	43,606	
전체 합계	9,429	31,497	2,680	43,606	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 32 발파암깍기 브레이카 /1M3 1. 기계사용료 ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡) (연암+보통암+경암)/3 $Q = (5.0+3.4+2.6)/3=3.67 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비: $20,577 / 3.67 = 5,606$ 노무비: $23,389 / 3.67 = 6,373$ 경비: $27,943 / 3.67 = 7,613$ 2) 치출소모량 $A = (0.006+0.02+0.03)/3= 0.018$ $(252,000 * 0.018) / 3.67 = 1,235$ 소 계 2. 집 토 (볼도저 32Ton) $L = 20 \text{ m}$, $f = 1/1.625 = 0.62$, $E = 0.25$ $q1 = 5.5$, $H = 0.96$ $V1 = 40$, $V2 = 43$, $qo = q1 * H = 5.28$ $Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.22 \text{ 분}$ $Q = 60*qo*f*E / Cm =40.25 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비: $70,164 / 40.25 = 1,743$ 노무비: $23,389 / 40.25 = 581$ 경비: $33,257 / 40.25 = 826$ 소 계 계 전체 합계	8,584 5,606 1,235 6,841 1,743 1,743 8,584 8,584	6,954 6,373 6,373 6,373 581 581 6,954 6,954	8,439 7,613 7,613 7,613 826 826 8,439 8,439	23,977 5,606 6,373 7,613 1,235 20,827 3,150 23,977 23,977	J00031

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 33 무대운반 토사,리핑 /1M3					J00032
1. 무대운반(토사, 리핑암)					
흙깍기에 포함					
계					
전체 합계					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 34 무대운반 발파암 /1M3	342	389	465	1,196	J00033
1. 소할(30cm미만) 15%적용 대형브레이카+굴삭기 0.7m³) Q = 9 m³/hr					
재 료 비: 20,577 / Q * 0.15 = 342	342			342	
노 무 비: 23,389 / Q * 0.15 = 389		389		389	
경 비: 27,943 / Q * 0.15 = 465			465	465	
계	342	389	465	1,196	
전체 합계	342	389	465	1,196	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 36 도자운반 리핑암,L=45.5M /1M3 1. 불도저 32 Ton $L = 45.50 - 20 \text{ m} = 25.50, f = 1 / 1.35 = 0.74$ $q_0 = 5.5, e = 0.96$ $q = q_0 * e = 5.28$ $V1 = 40, V2 = 58, E = 0.42$ $C_m = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.33$ $Q = 60 * q * f * E / C_m = 74.03 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : 70,164 / 74.03 = 947 노 무 비 : 23,389 / 74.03 = 315 경 비 : 33,257 / 74.03 = 449 계 전체 합계	947 947 947 947 947 947	315 315 315 315 315 315	449 449 449 449 449 449	1,711 947 315 449 1,711 1,711	J00035

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 37 도자운반 발파암 ,L=45.5M /1M3 1. 소할(30cm미만) 15%적용 대형브레이카+ 굴삭기(0.7㎡) Q = 9 m³/hr 재 료 비 : 20,577 / 9 * 0.15 = 342 노 무 비 : 23,389 / 9 * 0.15 = 389 경 비 : 27,943 / 9 * 0.15 = 465 소 계 	2,104	976	1,300	4,380	J00036
2. 불도저 32 Ton L = 45.50-20 m = 25.50, f=1/1.625= 0.62 qo = 5.5, e = 0.96 q = qo * e = 5.28 V1 = 40, V2 = 43, E = 0.30 Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.48 Q = 60 * q * f * E / Cm =39.81 m³/hr 재 료 비 : 70,164 / 39.81 = 1,762 노 무 비 : 23,389 / 39.81 = 587 경 비 : 33,257 / 39.81 = 835 소 계 	1,762				
계					
전체 합계	2,104	976	1,300	4,380	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 38 덤프운반(자동덮개) 토사, L=5.0KM /1M3 1. 적재(로더,타이어1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 1.2, f = 1/1.30 = 0.77, E_0 = 0.60$ $m = 1.8, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m \cdot L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 \cdot q_0 \cdot K \cdot f \cdot E_0 / C_m = 91.79 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $20,518 / 91.79 = 223$ 노 무 비 : $23,389 / 91.79 = 254$ 경 비 : $22,468 / 91.79 = 244$ 소 계	2,717	2,082	1,393	6,192	J00037
2. 운반 (덤프트럭 15.0 Ton) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15.0 / 1.6 \cdot 1.24 = 11.63$ $n = q_1 / (1.72 \cdot 1.2) = 5.63 \text{ 회}$ $t_1 = C_m \cdot n / (60 \cdot E_0) = 5.85$ $t_2 = L / 20 \cdot 2 \cdot 60 = 30.00$ $t_3 = 1.05, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 37.82$ $Q = 60 \cdot q_1 \cdot F \cdot E / C_m = 12.79 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $31,903 / 12.79 = 2,494$ 노 무 비 : $23,389 / 12.79 = 1,828$ 경 비 : $14,383 / 12.79 = 1,124$ -. 자동덮개 경 비 : $329 / 12.79 = 25$ 소 계	2,494	1,828	1,124	5,471	
계	2,717	2,082	1,393	6,192	
전체 합계	2,717	2,082	1,393	6,192	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 39 덤프운반(자동덮개) 리핑암L=5.0KM /1M3 1. 적재(로더,타이어1.72㎡) $q_0=1.72, K=0.7, f=1/1.35=0.74, E_0=0.50$ $m=1.8, L=8, t_1=9, t_2=14$ $C_m = m \cdot L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 \cdot q_0 \cdot K \cdot f \cdot E_0 / C_m = 42.88 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $20,518 / 42.88 = 478$ 노 무 비 : $23,389 / 42.88 = 545$ 경 비 : $22,468 / 42.88 = 523$ 소 계	2,874	2,907	2,113	7,894	J00038
2. 운반 (덤프 15 Ton) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15 / 1.9 \cdot 1.35 = 10.66$ $n = q_1 / (1.72 \cdot K) = 8.85 \text{ 회}$ $t_1 = C_m \cdot n / (60 \cdot E_0) = 11.03$ $t_2 = L / 20 \cdot 2 \cdot 60 = 30.00$ $t_3 = 0.8, t_4 = 0.70, t_5 = 0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 43.03$ $T_0 = C_m - t_1 = 32.00$ $Q = 60 \cdot q_1 \cdot F \cdot E / C_m = 9.90 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $31,903 / 9.9 \cdot (32/43.03) = 2,396$ 노 무 비: $23,389 / 9.9 = 2,362$ 경 비: $15,423 / 9.9 = 1,557$ -. 자동덮개 경 비 : $329 / 9.9 = 33$ 소 계	478	545	523	1,546	
계	2,396	2,362	1,557	6,348	
전제 합계	2,874	2,907	2,113	7,894	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 40 덤프운반(자동덮개) 발파암L=5.0KM /1M3	4,673	5,177	4,792	14,642	J00039
1. 소할(30cm미만) 15%적용 대형브레이카+ 굴삭기(무한궤도0.7㎡) $Q = 9 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 9 * 0.15 = 342$ 노 무 비: $23,389 / 9 * 0.15 = 389$ 경 비: $27,943 / 9 * 0.15 = 465$ 소 계	342	389	465	1,196	
2. 적사(로더, 무한궤도1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 0.55, f = 1/1.625 = 0.62, E_0 = 0.35$ $m = 2.0, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 39.00 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 18.95 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $25,686 / 18.95 = 1,355$ 노 무 비 : $23,389 / 18.95 = 1,234$ 경 비 : $32,149 / 18.95 = 1,696$ 소 계	1,355	1,234	1,696	4,285	
3. 운반 (덤프 15 Ton) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15 / 2.4 * 1.625 = 10.16$ $n = q_1 / (1.72 * K) = 10.74 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 19.95$ $t_2 = L / 20 * 2 * 60 = 30.00$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 51.67$ $Q = 60 * q_1 * F * E / C_m = 6.58 \text{ m}^3/\text{hr}$ $T_0 = C_m - t_1 = 31.72$ 재 료 비: $31,903 / 6.58 * (31.72/51.67) = 2,976$ 노 무 비: $23,389 / 6.58 = 3,554$ 경 비: $16,983 / 6.58 = 2,581$ - 자동덮개 경 비 : $329 / 6.58 = 50$ 소 계	2,976	3,554	2,581	9,161	
계	4,673	5,177	4,792	14,642	
전체 합계	4,673	5,177	4,792	14,642	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 41 사토운반(사토장-자동덮개) 토사,L=5.0KM /1M3 1. 적사(로더, 타이어1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 1.2$ $f = 1/1.30 = 0.77, E_0 = 0.60$ $m = 1.8, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 91.79 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $20,518 / 91.79 = 223$ 노무비 : $23,389 / 91.79 = 254$ 경비 : $22,468 / 91.79 = 244$ 소계	2,734	2,071	1,419	6,224	J00040
2. 운반 (덤프 15.0 Ton) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15.0 / 1.6 * 1.30 = 12.19$ $n = q_1 / (1.72 * 1.2) = 5.91 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 6.14$ $t_2 = L / 20 * 2 * 60 = 30.00 \text{ MIN}$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 37.86$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 13.39 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $31,903 / 13.39 = 2,382$ 노무비 : $23,389 / 13.39 = 1,746$ 경비 : $14,383 / 13.39 = 1,074$ - 자동덮개 경비 : $329 / 13.39 = 24$ 소계	2,382	1,746	1,074	5,226	
3. 사토장정리 (볼도저 19Ton 1/3적용) $L = 20 \text{ m}, E = 0.55$ $f = 1/1.30 = 0.77, q_0 = 3.2, H = 0.96$ $q_1 = q_0 * H = 3.07, V_1 = 75, V_2 = 98$ $C_m = L / V_1 + L / V_2 + 0.25 = 0.72 \text{ 분}$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 108.35 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $42,166 / 108.35 * 1/3 = 129$ 노무비 : $23,389 / 108.35 * 1/3 = 71$ 경비 : $25,040 / 108.35 * 1/3 = 77$	129	71	77		

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 42 사토운반(사토장-자동덮개) 리핑암,L=5.0KM /1M3 1. 적사(로더,타이어1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 0.7$ $f = 1/1.35 = 0.74, E_0 = 0.50$ $m = 1.8, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 42.88 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $20,518 / 42.88 = 478$ 노무비 : $23,389 / 42.88 = 545$ 경비 : $22,468 / 42.88 = 523$ 소계	2,988	2,967	2,184	8,139	J00041
2. 운반 (덤프 15.0 Ton) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15.0 / 1.9 * 1.35 = 10.66$ $n = q_1 / (1.72 * 0.7) = 8.85 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 11.03$ $t_2 = L / 20 * 2 * 60 = 30.00 \text{ MIN}$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 42.75$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 9.96 \text{ m}^3/\text{hr}$ $T_0 = C_m - t_1 = 31.72$ 재료비: $31,903 / 9.96 * (31.72/42.75) = 2,376$ 노무비: $23,389 / 9.96 = 2,348$ 경비: $15,423 / 9.96 = 1,548$ - 자동덮개 경비 : $329 / 9.96 = 33$ 소계	478	545	523	1,546	
3. 사토장정리 (불도저 19Ton 1/3적용) $L = 20 \text{ m}, E = 0.55$ $f = 1/1.35 = 0.74, q_0 = 3.2, H = 0.96$ $q_1 = q_0 * H = 3.07, V_1 = 75, V_2 = 98$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.72 \text{ 분}$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 104.12 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $42,166 / 104.12 * 1/3 = 134$	2,376	2,348	1,548	6,305	
소계	2,376	2,348	1,581	6,305	
소계					
3. 사토장정리 (불도저 19Ton 1/3적용) $L = 20 \text{ m}, E = 0.55$ $f = 1/1.35 = 0.74, q_0 = 3.2, H = 0.96$ $q_1 = q_0 * H = 3.07, V_1 = 75, V_2 = 98$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.72 \text{ 분}$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 104.12 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $42,166 / 104.12 * 1/3 = 134$	134			134	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 43 사토운반(사토장-자동덮개) 발파암,L=5.0KM /1M3 1. 적사(로더, 무한케도1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 0.55$ $f = 1 / 1.625 = 0.62, E_0 = 0.35$ $m = 2.0, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 39.00 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 18.95 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $25,686 / 18.95 = 1,355$ 노무비 : $23,389 / 18.95 = 1,234$ 경비 : $32,149 / 18.95 = 1,696$ 소계	4,584	4,928	4,477	13,989	J00042
2. 운반 (덤프 15.0 Ton) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15.0 / 2.4 * 1.625 = 10.16$ $n = q_1 / (1.72 * 0.55) = 10.74 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 19.95$ $t_2 = L / 20 * 2 * 60 = 30.00 \text{ MIN}$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 51.67$ $Q = 60 * q_1 * F * E / C_m = 6.58 \text{ m}^3/\text{hr}$ $T_0 = C_m - t_1 = 31.72$ 재료비: $31,903 / 6.58 * (31.72 / 51.67) = 2,976$ 노무비: $23,389 / 6.58 = 3,554$ 경비: $16,983 / 6.58 = 2,581$ - 자동덮개 경비 : $329 / 6.58 = 50$ 소계	2,976	3,554	2,581	9,111	
3. 사토장정리 (불도저 19Ton 1/3적용) $L = 20 \text{ m}, E = 0.35$ $f = 1/1.625 = 0.62, q_0 = 3.2, H = 0.96$ $q_1 = q_0 * H = 3.07, V_1 = 75, V_2 = 98$ $C_m = L / V_1 + L / V_2 + 0.25 = 0.72 \text{ 분}$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 55.52 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $42,166 / 55.52 * 1/3 = 253$ 노무비 : $23,389 / 55.52 * 1/3 = 140$	253	140		393	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
경비 : 25,040 / 55.52 * 1/3 = 150			150	150	
소계	253	140	150	543	
계	4,584	4,928	4,477	13,989	
전체 합계	4,584	4,928	4,477	13,989	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 44 순성토운반(자동덮개) 토 사, L=5.0KM /1M3	2,605	2,000	1,342	5,947	J00043
1. 적사(로더,타이어1.72 m³)					
$q_0 = 1.72$, $K = 1.2$, $f = 1/1.30 = 0.77$ $E_0 = 0.60$, $m = 1.8$, $L = 8$, $t_1 = 9$, $t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 91.79 \text{ m³/Hr}$					
재 료 비 : $20,518 / 91.79 = 223$	223			223	
노 무 비 : $23,389 / 91.79 = 254$		254		254	
경 비 : $22,468 / 91.79 = 244$			244	244	
소 계	223	254	244	721	
2. 운 반(덤프 15 Ton)					
$L = 5.0 \text{ Km}$, $q_t = 15/1.6 * 1.30 = 12.19$, $E = 0.9$ $n = q_t / (q_0 * K) = 5.91 \text{ 회/대}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 6.14$ $t_2 = L/20 * 60 * 2 = 30.00 \text{ min}$, $t_3 = 0.80$, $t_4 = 0.42$, $t_5 = 0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 37.86 \text{ min}$ $Q = 60 * q_t * f * E / C_m = 13.39 \text{ m³/Hr}$					
재 료 비 : $31,903 / 13.39 = 2,382$	2,382			2,382	
노 무 비 : $23,389 / 13.39 = 1,746$		1,746		1,746	
경 비 : $14,383 / 13.39 = 1,074$			1,074	1,074	
-. 자동덮개					
경 비 : $329 / 13.39 = 24$			24	24	
소 계	2,382	1,746	1,098	5,226	
계	2,605	2,000	1,342	5,947	
전체 합계	2,605	2,000	1,342	5,947	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 45 흙쌓기 노체 /1M3 1. 포 설:(모터그레이더 3.6M) ▶ 건설표준품셈 11-8 참조 ◀ $L = 2.9 \text{ M}$, $H = 0.3 \text{ M}$, $D = 50$ $E = 0.6$, $N = 4 \text{ 회}$, $F = 1.0$ $V1 = 6.0$, $V2 = 6.5 \text{ km/hr}$, $t = 0.5$ $C_m = 0.06 \cdot (D/V1 + D/V2) + 2 \cdot t = 1.96$ $Q = 60 \cdot L \cdot D \cdot H \cdot E \cdot F / (N \cdot C_m) = 199.74 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비: $32,741 / 199.74 = 163$ 노 무 비: $23,389 / 199.74 = 117$ 경 비: $21,435 / 199.74 = 107$ 소 계	511	584	343	1,438	J00044
2. 다 짐 ▶ 건설표준품셈 11-10 참조 ◀ 1) 진동롤러(자주식 10TON) $N = 6$, $V = 4$, $W = 1.9$ $E = 0.6$, $D = 0.3$, $F = 1.0$ $Q2 = 1000 \cdot V \cdot W \cdot E \cdot D \cdot F / N = 228.00 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비 : $27,218 / 228 = 119$ 노 무 비 : $23,389 / 228 = 102$ 경 비 : $19,759 / 228 = 86$ 2) 타이어롤러 (8 - 15TON) $N = 4$, $V = 2.5$, $W = 1.8$ $E = 0.6$, $D = 0.3$, $F = 1.0$ $Q3 = 1000 \cdot V \cdot W \cdot E \cdot D \cdot F / N = 202.50 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비: $14,307 / 202.5 = 70$ 노 무 비: $23,389 / 202.5 = 115$ 경 비: $12,531 / 202.5 = 61$ 소 계	163	117	107	387	
3. 살수비 (물탱크 5500 ℓ) OMC = 13 % , NMC = 8 % 소요함수비 = $13 - 8 = 5\%$ $E = 0.9$, $L = 1.0 \text{ KM}$ M3당 소요함수량 현장내속도 $V1 = 15 \text{ KM/HR}$, $V2 = 15 \text{ KM/HR}$ 흡입준비: T1= 5 분 , 흡입시간: T3= 10 분	119	102	86	119	
	70	115	61	70	
	189	217	147	553	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
살수대기: T4= 5 분 , 살수시간: T5= 20 분 운반시간: T2 = (L/V1 + L/V2) * 60 =8.00 MIN $C_m = 5+8+10+5+20 = 48.00$ 분 $T_0 = C_m - 10 = 38.00$ $Q = (60 * 5500 * 0.9) / C_m = 6,187.50$ 분 $W_s = 1600 * 100 / (13+100) = 1,415.93$ 살수량: $W_{s1} = W_s * (0.13-0.08) = 70.80$ ℓ / m ² $Q_1 = Q / W_{s1} = 87.39$ m ³ /HR 재 료 비: $17,578 / 87.39 * (38/48) = 159$ 노 무 비: $21,911 / 87.39 = 250$ 경 비: $7,823 / 87.39 = 89$					
소 계	159	250	89	498	
계	511	584	343	1,438	
전체 합계	511	584	343	1,438	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 46 흙쌓기 노상 /1M3 1. 포 설:(모터그레이더 3.6M) ▶ 건설표준품셈 11-8 참조 ◀ $L = 2.9 \text{ M}$, $H = 0.2 \text{ M}$, $D = 50$ $E = 0.6$, $N = 4 \text{ 회}$, $F = 1.0$ $V1 = 6.0$, $V2 = 6.5 \text{ km/hr}$, $t = 0.5$ $C_m = 0.06 \cdot (D/V1 + D/V2) + 2 \cdot t = 1.96$ $Q = 60 \cdot L \cdot D \cdot H \cdot E \cdot F / (N \cdot C_m) = 133.16 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재료비: $32,741 / 133.16 = 245$ 노무비: $23,389 / 133.16 = 175$ 경비: $21,435 / 133.16 = 160$ 소계	688	751	470	1,909	J00045
2. 다짐 ▶ 건설표준품셈 11-10 참조 ◀ 1) 진동롤러(자주식 10TON) $N = 6$, $V = 4$, $W = 1.9$ $E = 0.6$, $D = 0.2$ $Q2 = 1000 \cdot V \cdot W \cdot E \cdot D \cdot F / N = 152.00 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재료비 : $27,218 / 152 = 179$ 노무비 : $23,389 / 152 = 153$ 경비 : $19,759 / 152 = 129$ 2) 타이어롤러 (8 - 15TON) $N = 4$, $V = 2.5$, $W = 1.8$ $E = 0.6$, $D = 0.2$ $Q3 = 1000 \cdot V \cdot W \cdot E \cdot D \cdot F / N = 135.00 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재료비: $14,307 / 135 = 105$ 노무비: $23,389 / 135 = 173$ 경비: $12,531 / 135 = 92$ 소계	245	175	160	580	
3. 살수비 (물탱크 5500ℓ) $OMC = 13\%$, $NMC = 8\%$ 소요함수비 = $13 - 8 = 5\%$ $E = 0.9$, $L = 1.0 \text{ KM}$ M3당 소요함수량 현장내속도 $V1 = 15 \text{ KM/HR}$, $V2 = 15 \text{ KM/HR}$ 흡입준비: $T1 = 5 \text{ 분}$, 흡입시간: $T3 = 10 \text{ 분}$	179	153	129	179	
	105	173	92	105	
	284	326	221	831	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
살수대기: T4= 5 분 , 살수시간: T5= 20 분 운반시간: T2 = (L/V1 + L/V2) * 60 =8.00 MIN $C_m = 5+8+10+5+20 = 48.00$ 분 $T_0 = C_m - 10 = 38.00$ $Q = (60 \times 5500 \times 0.9) / C_m = 6,187.50$ 분 $W_s = 1600 \times 100 / (13+100) = 1,415.93$ 살수량: $W_{s1} = W_s \times (0.13 - 0.08) = 70.80$ ℓ /M3 $Q_1 = Q / W_{s1} = 87.39$ m³/HR 재 료 비: $17,578 / 87.39 \times (38/48) = 159$ 노 무 비: $21,911 / 87.39 = 250$ 경 비: $7,823 / 87.39 = 89$	159	250	89	498	
소 계	159	250	89	498	
계	688	751	470	1,909	
전체 합계	688	751	470	1,909	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 48 암성토 두께 30cm /1M3 ▶ 건설표준품셈 3-8 참조 ◀ 1. 부설 (불도저 19Ton) $L = 20 \text{ m}$, $E = 0.35$ $f = 1/1.625 = 0.62$, $q_0 = 3.2$, $H = 0.96$ $q_1 = q_0 \cdot H = 3.07$, $V_1 = 75$, $V_2 = 98$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.72 \text{ 분}$ $Q = 60 \cdot q_1 \cdot f \cdot E / C_m = 55.52 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $42,166 / 55.52 = 759$ 노 무 비: $23,389 / 55.52 = 421$ 경 비: $25,040 / 55.52 = 451$ 소 계 ----- 759 421 451 1,631 2. 다 짐 1) 기 계 가) 양측식롤러(자주식32TON) $Q_1 = 0.38 \text{ hr} / 100 = 0.0038 \text{ hr/m}^3$ 재 료 비: $55,932 \cdot 0.0038 = 212$ 노 무 비: $23,389 \cdot 0.0038 = 88$ 경 비: $46,974 \cdot 0.0038 = 178$ 나) 진동롤러(10TON) 재 료 비: $27,218 \cdot 0.0038 = 103$ 노 무 비: $23,389 \cdot 0.0038 = 88$ 경 비: $19,759 \cdot 0.0038 = 75$ 2) 인 력 특별인부: $102,334 \cdot 0.00047 \text{ 인} = 48$ 소 계 ----- 315 224 253 792 계 ----- 1,074 645 704 2,423 전체 합계 ----- 1,074 645 704 2,423	1,074	645	704	2,423	J00047

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 49 암성토 두께 60cm /1M3 ▶ 건설표준품셈 3-8 참조 ◀ 1. 부설 (불도저 19Ton) $L = 20 \text{ m}, E = 0.35$ $f = 1/1.625 = 0.62, q_0 = 3.2, H = 0.96$ $q_1 = q_0 \cdot H = 3.07, V_1 = 75, V_2 = 98$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.72 \text{ 분}$ $Q = 60 \cdot q_1 \cdot f \cdot E / C_m = 55.52 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $42,166 / 55.52 = 759$ 노 무 비: $23,389 / 55.52 = 421$ 경 비: $25,040 / 55.52 = 451$ 소 계	1,148	699	763	2,610	J00048
2. 다 짐					
1) 기 계					
가) 양측식롤러(자주식32TON)					
$Q_1 = 0.47 \text{ hr} / 100 = 0.0047 \text{ hr/m}^3$					
재 료 비: $55,932 \cdot 0.0047 = 262$	262			262	
노 무 비: $23,389 \cdot 0.0047 = 109$		109		109	
경 비: $46,974 \cdot 0.0047 = 220$			220	220	
나) 진동롤러(10TON)					
재 료 비: $27,218 \cdot 0.0047 = 127$	127			127	
노 무 비: $23,389 \cdot 0.0047 = 109$		109		109	
경 비: $19,759 \cdot 0.0047 = 92$			92	92	
2) 인 력					
특별인부: $102,334 \cdot 0.00059 \text{ 인} = 60$		60		60	
소 계	389	278	312	979	
계	1,148	699	763	2,610	
전체 합계	1,148	699	763	2,610	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 50 노반준비공 절토부 /1M2 1. 흙어일으키기 (불도저 32TON+리퍼3분) $D = 50 \text{ m}$, $f = 1$, $E = 0.85$ $A = 0.6$, $H = 0.2$ $C_m = 0.05 * D + 0.25 = 2.75 \text{ 분}$ $Q_1 = 60 * D * A * f * E / C_m = 556.36 \text{ m}^3/\text{hr}$ $Q = Q_1 / H = 2,781.80 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비: $70,164 / 2,781.8 = 25$ 노 무 비: $23,389 / 2,781.8 = 8$ 경 비: $38,111 / 2,781.8 = 13$ 소 계	194	169	137	500	J00049
2. 노면정리 (모터그레이더 3.6m) $L = 2.9$, $D = 50 \text{ m}$, $E = 0.5$ $N = 2$, $V_1 = 6.0$, $H = 0.20 \text{ M}$ $V_2 = 6.5$, $t = 0.5$ $C_m = 0.06 * (D/V_1 + D/V_2) + 2 * t = 1.96$ $Q_1 = 60 * L * D * E * F / (N * C_m) = 1,109.69 \text{ m}^3/\text{hr}$ $Q = Q_1 / H = 5,548.45 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비 : $32,741 / 5,548.45 = 5$ 노 무 비 : $23,389 / 5,548.45 = 4$ 경 비 : $21,435 / 5,548.45 = 3$ 소 계	25	8	13	46	
3. 다 짐 1) 진동로라 (자주식 10 Ton) $N = 6$, $V = 4.0$, $W = 1.9$, $D = 0.05$ $E = 0.60$, $f = 1.0$, $H = 0.20$ $Q = 1000 * V * W * E * f * D / N / H = 190.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $27,218 / 190 = 143$ 노 무 비 : $23,389 / 190 = 123$ 경 비 : $19,759 / 190 = 103$ 2) 타이어로라 (8 - 15 Ton) $N = 1$, $V = 2.5$, $W = 1.8$, $E = 0.60$ $f = 1.0$, $D = 0.05$, $H = 0.20$ $Q = 1000 * V * W * E * f * D / N / H = 675.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $14,307 / 675 = 21$	5	4	3	12	
	143	123	103	143	
				123	
				103	
	21			21	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 51 노반준비공 기존도로부 /1M2 1. 도로면절취 (모터그레이더 3.6m) $L = 2.3, D = 50 \text{ m}, E = 0.6$ $N = 2, V1 = 6.0, F = 1.0$ $V2 = 6.5, t = 1.5, H = 0.05$ $Cm = 0.06 \cdot (D/V1 + D/V2) + 2 \cdot t = 3.96$ $Q1 = 60 \cdot L \cdot D \cdot H \cdot E \cdot F / (N \cdot Cm) = 26.14 \text{ m}^3/\text{hr}$ $Q = Q1 / H = 522.80 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재료비 : $32,741 / 522.8 = 62$ 노무비 : $23,389 / 522.8 = 44$ 경비 : $21,435 / 522.8 = 41$ 소 계	93	86	61	240	J00050
2. 다 짐 1) 진동롤라 (자주식 10 Ton) $N = 2, V = 4.0, W = 1.9$ $E = 0.60, f = 1.0$ $Q = 1000 \cdot V \cdot W \cdot E \cdot f / N = 2,280.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $27,218 / 2,280 = 11$ 노무비 : $23,389 / 2,280 = 10$ 경비 : $19,759 / 2,280 = 8$ 2) 타이어롤라(자주식, 8 - 15 Ton) $N = 1, V = 2.5, W = 1.8$ $E = 0.60, f = 1.0$ $Q = 1000 \cdot V \cdot W \cdot E \cdot f / N = 2,700.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비: $14,307 / 2,700 = 5$ 노무비: $23,389 / 2,700 = 8$ 경비: $12,531 / 2,700 = 4$ 소 계	62	44	41	147	
3. 살수비 (물탱크 5500L) 노상살수의 10% $OMC = 13\%, NMC = 8\%$ 소요함수비 = $13 - 8 = 5\%$ $E = 0.9, L = 1.0 \text{ KM}$ M3당 소요함수량 현장내속도 $V1 = 20 \text{ KM/HR}, V2 = 20 \text{ KM/HR}$	11	10	8	11	
	5	8	4	5	
	16	18	12	46	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
흡입준비: T1=5 분 , 흡입시간: T3= 10 분 살수대기: T4=5 분 , 살수시간: T5= 20 분 운반시간 $T2 = (L/V1 + L/V2) * 60 = 6.00 \text{ MIN}$ $Cm = 5+6+10+5+20 = 46.00$ $To = Cm - 10 = 36.00$ $Q = (60*5500*0.9*1.0)/Cm = 6,456.52 \text{ ℓ /hr}$ $Ws = 1600*100/(13+100) = 1,415.93$ 살수량: $Ws1 = Ws * 0.05 = 70.80 \text{ ℓ /M3}$ $Q1 = Q / Ws1 = 91.19 \text{ M3/HR}$ 재 료 비 : $17,578 / 91.19 * (36/46) * 0.1 = 15$ 노 무 비 : $21,911 / 91.19 * 0.1 = 24$ 경 비 : $7,823 / 91.19 * 0.1 = 8$ 소 계 계 전체 합계	15 15 93 93	24 24 86 86	8 8 61 61	15 24 47 240 240	

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 54 절토면고르기 모래, 사질토, 점토, 점질토 /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-3-1 참조 ◀ 1. 기계사용료(굴삭기 0.7㎡) Q = 0.015 hr 재료비: 20,577 * 0.015 hr = 308 노무비: 23,389 * 0.015 hr = 350 경비: 18,961 * 0.015 hr = 284 소계	308	770	284	1,362	J00053
2. 보통인부					
노무비: 84,166 * 0.005 인 = 420		420		420	
소계		420		420	
계	308	770	284	1,362	
전체 합계	308	770	284	1,362	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 55 절토면고르기 연질토, 불순자갈 / 1M2 ▶ 건설표준품셈 3-3-1 참조 ◀ 1. 기계사용료(굴삭기 0.7m³) Q = 0.021 hr 재 료 비: 20,577 * 0.021 hr = 432 노 무 비: 23,389 * 0.021 hr = 491 경 비: 18,961 * 0.021 hr = 398 소 계 2. 보통인부 노 무 비: 84,166 * 0.009 인 = 757 소 계 계 전체 합계	432 432 432 432 432 432 432 432 432	1,248 491 491 491 491 757 1,248 1,248 1,248	398 398 398 398 398 398 398	2,078 432 491 398 1,321 757 2,078 2,078 2,078	J00054

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 56 절토면고르기 호박돌섞인고결토, 경질토 /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-3-1 참조 ◀ 1. 기계사용료(굴삭기 0.7㎡) Q = 0.024 hr 재료비: 20,577 * 0.024 hr = 493 노무비: 23,389 * 0.024 hr = 561 경비: 18,961 * 0.024 hr = 455 소계	493	1,402	455	2,350	J00055
2. 보통인부					
노무비: 84,166 * 0.010 인 = 841		841		841	
소계		841		841	
계	493	1,402	455	2,350	
전체 합계	493	1,402	455	2,350	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 57 철토면고르기 풍화암 /1M ² ▶ 건설표준품셈 3-3-1 참조 ◀ 1. 기계사용료(굴삭기 0.7m³) Q = 0.045 hr 재 료 비 : 20,577 * 0.045 hr = 925 노 무 비 : 23,389 * 0.045 hr = 1,052 경 비 : 18,961 * 0.045 hr = 853 소 계 2. 보통인부 노 무 비 : 84,166 * 0.019 인 = 1,599 소 계 계 전체 합계	925 925 925 925 925 925 925 925 925	2,651 1,052 1,599 2,651 1,052 1,599 2,651 2,651 2,651	853 853 853 853 853 853 853 853 853	4,429 925 1,052 853 2,830 1,599 1,599 4,429 4,429	J00056

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 58 철토면고르기 연암 /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-3-1 참조 ◀ 1. 기계사용료 1) 공기압축기(3.5㎥/min) Q1 = 0.125 hr 재 료 비: 10,457 * 0.125 hr = 1,307 노 무 비: 23,389 * 0.125 hr = 2,923 경 비: 1,746 * 0.125 hr = 218 2) 소형브레이커(1.0㎥/min) Q2 = 0.245 hr 재 료 비: 0 * 0.245 hr = 0 노 무 비: 0 * 0.245 hr = 0 경 비: 380 * 0.245 hr = 93 3) 소형브레이커조작 착 암 공: 96,782 / 8 * 1.0 인 * 0.245 hr = 2,963 소 계 2. 보통인부 노 무 비: 84,166 * 0.046 인 = 3,871 소 계 계 전체 합계	1,307 1,307 2,923 218 93 2,963 1,307 3,871 3,871 1,307 1,307	9,757 2,923 2,963 5,886 3,871 3,871 9,757 9,757	311 218 93 311 311 311 311 311	11,375 1,307 2,923 218 93 2,963 7,504 3,871 3,871 11,375 11,375	J00057

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 59 절토면고르기 발파암 /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-3-1 참조 ◀ 1. 기계사용료 1) 공기압축기(3.5㎥/min) Q1 = 0.155 hr 재 료 비: 10,457 * 0.155 hr = 1,620 노 무 비: 23,389 * 0.155 hr = 3,625 경 비: 1,746 * 0.155 hr = 270 2) 소형브레이커(1.0㎥/min) Q2 = 0.305 hr 재 료 비: 0 * 0.305 hr = 0 노 무 비: 0 * 0.305 hr = 0 경 비: 380 * 0.305 hr = 115 3) 소형브레이커조작 작 암 공: 96,782 / 8 * 1.0 인 * 0.305 hr = 3,689 소 계	1,620	12,448	385	14,453	J00058
2. 보통인부 노 무 비: 84,166 * 0.061 인 = 5,134 소 계		5,134		5,134	
계	1,620	12,448	385	14,453	
전체 합계	1,620	12,448	385	14,453	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 60 성토면고르기 인력(점토, 점질토) /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-3-2 참조 ◀ 1. 보통인부 노 무 비: 84,166 * 0.019 인 = 1,599 계 전체 합계		1,599		1,599	J000591
		1,599		1,599	
		1,599		1,599	
		1,599		1,599	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 61 성토면고르기 인력(모래,사질토) /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-3-2 참조 ◀ 1. 보통인부 노 무 비: 84,166 * 0.017 인 = 1,430 계 전체 합계		1,430		1,430	J000592
		1,430		1,430	
		1,430		1,430	
		1,430		1,430	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 62 성토면고르기 기계(점토, 점질토, 모래, 사질토) / 1M2 ▶ 건설표준품셈 3-3-2 참조(2013보완) ◀ 1. 굴삭기(0.6㎡) 노 무 비: 23,389 * 0.009 hr = 210 재 료 비: 20,914 * 0.009 hr = 188 경 비: 22,085 * 0.009 hr = 198 계 전체 합계	188 188 188	210 210 210	198 198 198	596 596 596	J00060

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 64 암반청소 교량,옹벽기초 /1M2 ▶ 건설표준품셈 5-2 참조(2013보완) ◀ 1. 인 건 비 특별인부: 102,334 * 0.91 인 /10 = 9,312 보통인부: 84,166 * 2.48 인 /10 = 20,873 소 계	1,592	34,418	1,952	37,962	J00062
2. 기계사용료					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 1.81 / 10 hr					
재 료 비: 8,796 * 0.181 hr = 1,592	1,592			1,592	
노 무 비: 23,389 * 0.181 hr = 4,233		4,233		4,233	
경 비: 10,597 * 0.181 hr = 1,918			1,918	1,918	
2) 양수기(1.49kw)					
Q = 1.58 / 10 hr					
재 료 비: 0 * 0.158 hr = 0					
노 무 비: 0 * 0.158 hr = 0					
경 비: 10 * 0.158 hr = 1			1	1	
3) 동력분무기(4.85kw)					
Q = 1.58 / 10 hr					
재 료 비: 0 * 0.158 hr = 0					
노 무 비: 0 * 0.158 hr = 0					
경 비: 210 * 0.158 hr = 33			33	33	
소 계	1,592	4,233	1,952	7,777	
계	1,592	34,418	1,952	37,962	
전체 합계	1,592	34,418	1,952	37,962	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 65 NET잔디 토사,성토부 /1M2	2,960	7,081	741	10,782	J00063
1. 재 료 비					
1)NET잔디(취부용): 4,955*0.296 KG = 1,466	1,466			1,466	
2)종자: 6,500/1000 * 48 G = 312	312			312	
3)비료: 920/1000 * 150 G = 138	138			138	
4)잡재료비: 1,916*5/100 = 95	95			95	
소 계	2,011			2,011	
2. 인 건 비					
1)조경공(시비): 113,331*0.00004 인 = 4		4		4	
2)특별인부(취부공): 102,334*0.002 인 = 204		204		204	
3)보통인부(취부공): 84,166*0.018 인 = 1,514		1,514		1,514	
4)보통인부(제석): 84,166*0.042 인 = 3,534		3,534		3,534	
5)보통인부(시비): 84,166*0.00014 인 = 11		11		11	
6)보통인부(관수): 84,166*0.0075 인 = 631		631		631	
소 계		5,898		5,898	
3. 기계사용료					
1) 취부기 (16HP 소일가드)					
경 비: 15,971 * 0.02 HR = 319			319	319	
노 무 비: 0 * 0.02 HR = 0					
재 료 비: 0 * 0.02 HR = 0					
2) 살수차 (물탱크 5500L)					
경 비: 7,823 * 0.054 HR = 422			422	422	
노 무 비: 21,911 * 0.054 HR = 1,183		1,183		1,183	
재 료 비: 17,578 * 0.054 HR = 949	949			949	
소 계	949	1,183	741	2,873	
계	2,960	7,081	741	10,782	
전체 합계	2,960	7,081	741	10,782	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 66 NET잔디 토사,절토부 /1M2	3,990	7,081	741	11,812	J00064
1. 재 료 비					
1)NET잔디(취부용): 4,955 * 0.494 KG = 2,447	2,447			2,447	
2)종자: 6,500/1000 * 48 G = 312	312			312	
3)비 료: 920/1000 * 150 G = 138	138			138	
4)잡재료비: 2,897*5/100 = 144	144			144	
소 계	3,041			3,041	
2. 인 건 비					
1)조경공(시비): 113,331*0.00004 인 = 4		4		4	
2)특별인부(취부공): 102,334*0.002 인 = 204		204		204	
3)보통인부(취부공): 84,166*0.018 인 = 1,514		1,514		1,514	
4)보통인부(제석): 84,166*0.042 인 = 3,534		3,534		3,534	
5)보통인부(시비): 84,166*0.00014 인 = 11		11		11	
6)보통인부(관수): 84,166*0.0075 인 = 631		631		631	
소 계		5,898		5,898	
3. 기계사용료					
1) 취부기 (16HP 소일가드)					
경 비: 15,971 * 0.02 HR = 319			319	319	
노 무 비: 0 * 0.02 HR = 0					
재 료 비: 0 * 0.02 HR = 0					
2)살수차 (물탱크 5500L)					
경 비: 7,823 * 0.054 HR = 422			422	422	
노 무 비: 21,911 * 0.054 HR = 1,183		1,183		1,183	
재 료 비: 17,578 * 0.054 HR = 949	949			949	
소 계	949	1,183	741	2,873	
계	3,990	7,081	741	11,812	
전체 합계	3,990	7,081	741	11,812	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 67 NET잔디 리핑암 /1M2	4,496	9,539	1,050	15,085	J00065
1. 재 료 비					
1) 코아네트: 900*1.2 M2 = 1,080	1,080			1,080	
2) 양카핀: 840*1.2 EA = 1,008	1,008			1,008	
소 계	2,088			2,088	
2. 인 건 비					
1)작업반장: 105,826*0.001 인 = 105		105		105	
2)특별인부: 102,334*0.020 인 = 2,046		2,046		2,046	
3)보통인부: 84,166*0.050 인 = 4,208		4,208		4,208	
소 계		6,359		6,359	
3. SEED-SPRAY 살포 (2회)					
- 산근 # 68 참조					
재 료 비: 690 * 2 회 = 1,380	1,380			1,380	# 68
노 무 비: 164 * 2 회 = 328		328		328	# 68
경 비: 51 * 2 회 = 102			102	102	# 68
소 계	1,380	328	102	1,810	
4. 면고르기					
1)기계사용료(굴삭기, 무한케도0.7㎡)					
Q = 0.05 Hr/㎡					
경 비 : 18,961 * 0.05 = 948			948	948	
노무비 : 23,389 * 0.05 = 1,169		1,169		1,169	
재료비 : 20,577 * 0.05 = 1,028	1,028			1,028	
2) 보통인부					
노 무 비: 84,166 * 0.02 인 = 1,683		1,683		1,683	
소 계	1,028	2,852	948	4,828	
계	4,496	9,539	1,050	15,085	
전체 합계	4,496	9,539	1,050	15,085	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 68 초화류 및 초류종자 SEED-SPRAY /1M2 ▶ 건설표준품셈 4-2-2 참조 ◀ 1. 재료비 종 자: $6,500 \times 2.5 \text{ kg} / 100 = 162$ 비 료: $920 \times 10 \text{ kg} / 100 = 92$ 피복양생제(FIBR): $900 \times 18 \text{ kg} / 100 = 162$ 합성접착제(침식방지안정제): $2,000 \times 12.5 \text{ kg} / 100 = 250$ 색소(착색제): $14 \times 0.2 \text{ kg} / 100 = 0$ 소 계 666 2. 기계사용료 $Q = 0.24 / 100 = 0.0024 \text{ hr}$ 1) 취부기 (11.94kw) 재 료 비: $0 \times 0.0024 \text{ hr} = 0$ 노 무 비: $0 \times 0.0024 \text{ hr} = 0$ 경 비: $15,971 \times 0.0024 \text{ hr} = 38$ 2) 트럭(4.5ton) 재 료 비: $10,032 \times 0.0024 \text{ hr} = 24$ 노 무 비: $21,911 \times 0.0024 \text{ hr} = 52$ 경 비: $5,598 \times 0.0024 \text{ hr} = 13$ 3) 펌프(Φ50mm) 재 료 비: $0 \times 0.0024 \text{ hr} = 0$ 노 무 비: $0 \times 0.0024 \text{ hr} = 0$ 경 비: $54 \times 0.0024 \text{ hr} = 0$ 소 계 24 3. 인력 살포비 조 경 공: $113,331 \times 0.07 \text{ 인} / 100 = 79$ 보통인부: $84,166 \times 0.04 \text{ 인} / 100 = 33$ 소 계 112 계 690 전체 합계 690	690	164	51	905	J00066

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 69 비탈면 녹화 리핑암(T=10cm) /1M2 ▶ 건설표준품셈 4-7-1 참조 ◀ 1. 부착망 설치 1) 재 료 비 부착망(PVC코팅, φ3.2-58x58): 13/10 m ² * 5,200 =6,760 철선(PVC코팅 #8): 13/10 m * 946 =1,229 앵커핀(φ 16x0.5m): 2.3/10 EA * 800 =184 착지핀(φ 16x0.35m): 5/10 EA * 700 =350 2) 인 건 비 특별인부: 0.27/10 인 *102,334 =2,763 보통인부: 0.07/10 인 *84,166 =589 3) 기계경비 가) 발전기(50kw) 재 료 비: 15,685 * 0.23/10 hr =360 노 무 비: 18,982 * 0.23/10 hr =436 경 비: 3,752 * 0.23/10 hr =86 나) 크레인(트럭탑제형 크레인5ton) 재 료 비: 8,898 * 0.05/10 hr =44 노 무 비: 21,911 * 0.05/10 hr =109 경 비: 10,362 * 0.05/10 hr =51 4) 잡재료비(재료비의3%) (6,760+1,229+184+350) * 3/100 =255 5) 공구손료 및 경장비의 기계경비 (인력품의2.5%) (2,763+589) * 2.5/100 =83 소 계	23,483	13,389	2,889	39,761	J00067
2. 식생기반재 뽐어붙이기 1) 기계기구 설치 및 해체 - 현장에 따라 적용 2) 뽐어붙이기 가) 재 료 비 녹생토(암절면용): 0.11 m ² * 72,000 =7,920 잔디 혼합종자: 120 g * 6,500/1000 =780 나) 인 력 조 경 공: 0.07/10 인 * 113,331 =793 기계설비공: 0.07/10 인 * 106,812=747 특별인부: 0.14/10 인 * 102,334=1,432	7,920 780	793 747 1,432		7,920 780	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
보통인부: 0.12/10 인 * 84,166=1,009		1,009		1,009	
다) 기계경비					
(1) 취부기(25L)					
재 료 비: 0 * 0.51/10 hr =0					
노 무 비: 0 * 0.51/10 hr =0					
경 비: 15,971 * 0.51/10 hr =814			814	814	
(2) 공기압축기(21m³/MIN, 742CFM)					
재 료 비: 46,551 * 0.51/10 hr =2,374	2,374			2,374	
노 무 비: 23,389 * 0.51/10 hr =1,192		1,192		1,192	
경 비: 6,485 * 0.51/10 hr =330			330	330	
(3) 발전기(50kw)					
재 료 비: 15,685 * 0.51/10 hr =799	799			799	
노 무 비: 18,982 * 0.51/10 hr =968		968		968	
경 비: 3,752 * 0.51/10 hr =191			191	191	
(4)트럭탑재형 크레인(5TON)					
재 료 비: 8,898 * 0.51/10 hr =453	453			453	
노 무 비: 21,911 * 0.51/10 hr =1,117		1,117		1,117	
경 비: 10,362 * 0.51/10 hr =528			528	528	
(5)물탱크(5500L)					
재 료 비: 17,578 * 0.51/10 hr =896	896			896	
노 무 비: 21,911 * 0.51/10 hr =1,117		1,117		1,117	
경 비: 7,823 * 0.51/10 hr =398			398	398	
(8) 덤프트럭(6TON)					
재 료 비: 16,052 * 0.51/10 hr =818	818			818	
노 무 비: 21,911 * 0.51/10 hr =1,117		1,117		1,117	
경 비: 6,117 * 0.51/10 hr =311			311	311	
라) 공구손료(인건비의 2%)					
(2,763+589+793+747) * 2/100 =97			97	97	
마) 잡재료비(재료비의3%)					
(7,920+780) * 3/100 =261	261			261	
소 계	14,301	9,492	2,669	26,462	
계	23,483	13,389	2,889	39,761	
전체 합계	23,483	13,389	2,889	39,761	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 70 비탈면 녹화 발파암(T=15cm) /1M2 ▶ 건설표준품셈 4-7-1 참조 ◀ 1. 부착망 설치 1) 재 료 비 부착망(PVC코팅, Φ3.2-58x58): 13/10 m² * 5,200 =6,760 철선(PVC코팅 #8): 17/10 m * 946 =1,608 앵커핀(Φ 16x0.5m): 4.6/10 EA * 800 =368 착지핀(Φ 16x0.35m): 5/10 EA * 700 =350 2) 인 건 비 특별인부: 0.31/10 인 *102,334 =3,172 보통인부: 0.09/10 인 *84,166 =757 3) 기계경비 가) 발전기(50kw) 재 료 비: 15,685 * 0.31/10 hr =486 노 무 비: 18,982 * 0.31/10 hr =588 경 비: 3,752 * 0.31/10 hr =116 나) 크레인(트럭탑제형 크레인5ton) 재 료 비: 8,898 * 0.05/10 hr =44 노 무 비: 21,911 * 0.05/10 hr =109 경 비: 10,362 * 0.05/10 hr =51 4) 잡재료비(재료비의3%) (6,760+1,608+368+350) * 3/100 =272 5) 공구손료 및 경장비의 기계경비 (인력품의2.5%) (3,172+757) * 2.5/100 =98 소 계 2. 식생기반재 뽐어붙이기 1) 기계기구 설치 및 해체 - 현장에 따라 적용 2) 뽐어붙이기 가) 재 료 비 녹생토(암절면용): 0.165 m³ * 72,000 =11,880 잔디 혼합종자: 180 g * 6,500/1000 =1,170 나) 인 력 조 경 공: 0.10/10 인 * 113,331 =1,133 기계설비용: 0.10/10 인 * 106,812=1,068 특별인부: 0.19/10 인 * 102,334=1,944	31,184	18,391	4,172	53,747	J00068
	9,888	4,626	265	14,779	
	11,880			11,880	
	1,170			1,170	
		1,133		1,133	
		1,068		1,068	
		1,944		1,944	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
보통인부: 0.18/10 인 * 84,166=1,514		1,514		1,514	
다) 기계경비					
(1) 취부기(25L)					
재 료 비: 0 * 0.75/10 hr =0					
노 무 비: 0 * 0.75/10 hr =0					
경 비: 15,971 * 0.75/10 hr =1,197			1,197	1,197	
(2) 공기압축기(21m³/MIN, 742CFM)					
재 료 비: 46,551 * 0.75/10 hr =3,491	3,491			3,491	
노 무 비: 23,389 * 0.75/10 hr =1,754		1,754		1,754	
경 비: 6,485 * 0.75/10 hr =486			486	486	
(3) 발전기(50kw)					
재 료 비: 15,685 * 0.75/10 hr =1,176	1,176			1,176	
노 무 비: 18,982 * 0.75/10 hr =1,423		1,423		1,423	
경 비: 3,752 * 0.75/10 hr =281			281	281	
(4)트럭탑재형 크레인(5TON)					
재 료 비: 8,898 * 0.75/10 hr =667	667			667	
노 무 비: 21,911 * 0.75/10 hr =1,643		1,643		1,643	
경 비: 10,362 * 0.75/10 hr =777			777	777	
(5)물탱크(5500L)					
재 료 비: 17,578 * 0.75/10 hr =1,318	1,318			1,318	
노 무 비: 21,911 * 0.75/10 hr =1,643		1,643		1,643	
경 비: 7,823 * 0.75/10 hr =586			586	586	
(8) 덤프트럭(6TON)					
재 료 비: 16,052 * 0.75/10 hr =1,203	1,203			1,203	
노 무 비: 21,911 * 0.75/10 hr =1,643		1,643		1,643	
경 비: 6,117 * 0.75/10 hr =458			458	458	
라) 공구손료(인건비의 2%)					
(3,172+757+1,133+1,068) * 2/100 =122			122	122	
마) 잡재료비(재료비의3%)					
(11,880+1,170) * 3/100 =391	391			391	
소 계	21,296	13,765	3,907	38,968	
계	31,184	18,391	4,172	53,747	
전체 합계	31,184	18,391	4,172	53,747	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 72 거적덮기 절·성토용 /1M2 ▶ 건설표준품셈 4-2-2 참조 ◀ 1. SEED-SPRAY 살포 (1회) - 산근 # 68 참조 재 료 비: 690 * 1 회 = 690 노 무 비: 164 * 1 회 = 164 경 비: 51 * 1 회 = 51 소 계	3,400	1,415	56	4,871	J00070
2. 거적덮기					
1) 재 료 비					
벚짚거적: 600 * 1.1 M2 = 660	660			660	# 68
양카핀(D=16mm,L=0.5m): 800 * 0.6 EA = 480	480			480	# 68
착지핀(D=16mm,L=0.35m): 700 * 0.5 EA = 350	350			350	# 68
매트고정판(80*80*30): 1,800 * 0.6 EA = 1,080	1,080			1,080	# 68
녹화끈: 41.6 * 1.5 M = 62	62			62	
2) 인 건 비					
조 경 공: 113,331*0.0020 인 = 226		226		226	
보통인부: 84,166*0.0007 인 = 58		58		58	
소 계	2,632	284		2,916	
3. 잡재료비(재료비의 3%)					
(660+480+350+1,080+62) * 0.03 =78	78			78	
소 계	78			78	
4. 면고르기					
보통인부: (0.05+0.18)/2 / 10 * 84,166 = 967		967		967	
소 계		967		967	
5. 기구손료(노무비의 2%)					
(226+58) * 0.02 =5			5	5	
소 계			5	5	
계	3,400	1,415	56	4,871	
전체 합계	3,400	1,415	56	4,871	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 73 법면가보호망 성토면(공사중) /1M2	850	85		935	J00071
1. 재 료 비(PE그린안전망 2회사용)					
재 료 비: 1,700 * 0.5 =850	850			850	
소 계	850			850	
2. 설치 및 철거비(자재비의 10%)					
노 무 비: 850 * 0.1=85		85		85	
소 계		85		85	
계	850	85		935	
전체 합계	850	85		935	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 75 원지반식생정착공(CODRA-SPRAY) 성토토사용 /1M2	4,132	1,071	91	5,294	J00073
1. 재 료 비(일반토사-성토)					
1)종자(10종이상): 40000*0.030 KG = 1,200	1,200			1,200	
2)고분자수지: 27121*0.035 KG = 949	949			949	
3)생육보조제(CODRA30): 740*2.50 KG = 1,850	1,850			1,850	
소 계	3,999			3,999	
2. 기계사용료					
1) 물탱크 (5500L)					
재 료 비: 17,578 * 0.003 hr = 52	52			52	
노 무 비: 21,911 * 0.003 hr = 65		65		65	
경 비: 7,823 * 0.003 hr = 23			23	23	
2) 덤프트럭(8TON)					
재 료 비: 18,660 * 0.003 hr =55	55			55	
노 무 비: 21,911 * 0.003 hr =65		65		65	
경 비: 7,743 * 0.003 hr =23			23	23	
3) 크레인(5TON)					
재 료 비: 8,898 * 0.003 hr =26	26			26	
노 무 비: 21,911 * 0.003 hr =65		65		65	
경 비: 10,362 * 0.003 hr =31			31	31	
4) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재 료 비: 0 * 0.003 hr * 0.3 =0					
노 무 비: 0 * 0.003 hr * 0.3 =0					
경 비: 15,971 * 0.003 hr * 0.3 =14			14	14	
소 계	133	195	91	419	
3. 인 건 비					
작업반장 105,826*0.002 인 = 211		211		211	
특별인부 102,334*0.003 인 = 307		307		307	
기 계 공 106,812*0.001 인 = 106		106		106	
보통인부 84,166*0.003 인 = 252		252		252	
소 계		876		876	
계	4,132	1,071	91	5,294	
전체 합계	4,132	1,071	91	5,294	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 76 원지반식생정착공T=1cm(CODRA) 절토토사용 /1M2	10,331	2,038	151	12,520	J00074
1. 재료비(마사토 구매 1:1이하)					
1) 종자(10종 이상): 40000*0.045 KG = 1,800	1,800			1,800	
2)고분자수지: 27121*0.075 KG = 2,034	2,034			2,034	
3)생육보조제(CODRA20): 790*6.70 KG = 5,293	5,293			5,293	
4)천연면네트(35MM*45MM): 600*1.5 M2 = 900	900			900	
5)고정핀(3MM*150MM): 80*1 개 = 80	80			80	
소 계	10,107			10,107	
2. 기계사용료					
1) 물탱크 (5500L)					
재료비: 17,578 * 0.005 hr = 87	87			87	
노무비: 21,911 * 0.005 hr = 109		109		109	
경비: 7,823 * 0.005 hr = 39			39	39	
2) 덤프트럭(8TON)					
재료비: 18,660 * 0.005 hr =93	93			93	
노무비: 21,911 * 0.005 hr =109		109		109	
경비: 7,743 * 0.005 hr =38			38	38	
3) 크레인(5TON)					
재료비: 8,898 * 0.005 hr =44	44			44	
노무비: 21,911 * 0.005 hr =109		109		109	
경비: 10,362 * 0.005 hr =51			51	51	
4) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재료비: 0 * 0.005 hr * 0.3 =0					
노무비: 0 * 0.005 hr * 0.3 =0					
경비: 15,971 * 0.005 hr * 0.3 =23			23	23	
소 계	224	327	151	702	
3. 인건비					
작업반장 105,826*0.002 인 = 211		211		211	
특별인부 102,334*0.006 인 = 614		614		614	
기계공 106,812*0.002 인 = 213		213		213	
보통인부 84,166*0.008 인 = 673		673		673	
소 계		1,711		1,711	
계	10,331	2,038	151	12,520	
전체 합계	10,331	2,038	151	12,520	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 77 원지반식생정착공T=2cm(CODRA) 암절개면녹화용 /1M2	20,361	3,531	332	24,224	J00075
1. 재 료 비(암절개면 구배 1:0.7이하)					
1)종자(10종이상): 40000*0.066 KG = 2,640	2,640			2,640	
2)고분자수지: 27121*0.110 KG = 2,983	2,983			2,983	
3)생육보조제(CODRA10): 840*15.950 KG = 13,398	13,398			13,398	
4)천연면네트(35MM*45MM): 600*1.5 M2 = 900	900			900	
5)고정핀(3MM*150MM): 80*1 개 = 80	80			80	
소 계	20,001			20,001	
2. 기계사용료					
1) 물탱크 (5500L)					
재 료 비: 17,578 * 0.008 hr = 140	140			140	
노 무 비: 21,911 * 0.008 hr = 175		175		175	
경 비: 7,823 * 0.008 hr = 62			62	62	
2) 덤프트럭(8TON)					
재 료 비: 18,660 * 0.008 hr =149	149			149	
노 무 비: 21,911 * 0.008 hr =175		175		175	
경 비: 7,743 * 0.008 hr =61			61	61	
3) 크레인(5TON)					
재 료 비: 8,898 * 0.008 hr =71	71			71	
노 무 비: 21,911 * 0.008 hr =175		175		175	
경 비: 10,362 * 0.008 hr =82			82	82	
4) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재 료 비: 0 * 0.008 hr =0					
노 무 비: 0 * 0.008 hr =0					
경 비: 15,971 * 0.008 hr =127			127	127	
소 계	360	525	332	1,217	
3. 인 건 비					
작업반장 105,826*0.003 인 = 317		317		317	
특별인부 102,334*0.010 인 = 1,023		1,023		1,023	
기 계 공 106,812*0.003 인 = 320		320		320	
보통인부 84,166*0.016 인 = 1,346		1,346		1,346	
소 계		3,006		3,006	
계	20,361	3,531	332	24,224	
전체 합계	20,361	3,531	332	24,224	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 78 원지반식생정착공T=7cm(CODRA) 발파암용 /1M2	25,716	18,367	1,793	45,876	J00076
1. 재 료 비(암절개면 구배 1:0.7이하)					
1)종자(10종이상): 40000*0.09 KG = 3,600	3,600			3,600	
2)고분자 수지: 27121*0.077 KG = 2,088	2,088			2,088	
3)생육보조제(CODRA50): 100*77.0 KG = 7,700	7,700			7,700	
4)부착망(PVC코팅): 5,200 * 1.3 M2 = 6,760	6,760			6,760	
5)착지핀(D16,L=250MM): 500 * 0.5 개 = 250	250			250	
6)앵커핀(D16,L=350MM): 700 * 0.23 개 = 161	161			161	
소 계	20,559			20,559	
2. 기계사용료					
1) 물탱크 (5500L)					
재 료 비: 17,578*0.045 hr = 791	791			791	
노 무 비: 21,911*0.045 hr = 985		985		985	
경 비: 7,823*0.045 hr = 352			352	352	
2) 덤프트럭(8TON)					
재 료 비: 18,660*0.045 hr =839	839			839	
노 무 비: 21,911*0.045 hr =985		985		985	
경 비: 7,743*0.045 hr =348			348	348	
3) 트럭탑제형 크레인(5TON)					
재 료 비: 8,898 * 0.052 hr =462	462			462	
노 무 비: 21,911 * 0.052 hr =1,139		1,139		1,139	
경 비: 10,362 * 0.052 hr =538			538	538	
4) 공기압축기(21m³/min)					
재 료 비: 46,551 * 0.045 hr =2,094	2,094			2,094	
노 무 비: 23,389 * 0.045 hr =1,052		1,052		1,052	
경 비: 6,485 * 0.045 hr =291			291	291	
5) 발전기(50KW)					
재 료 비: 15,685 * 0.045 hr =705	705			705	
노 무 비: 18,982 * 0.045 hr =854		854		854	
경 비: 3,752 * 0.045 hr =168			168	168	
6) 발전기-천공(50KW)					
재 료 비: 15,685 * 0.017 hr =266	266			266	
노 무 비: 18,982 * 0.017 hr =322		322		322	
경 비: 3,752 * 0.017 hr =63			63	63	
소 계	5,157	5,337	1,760	12,254	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
3.인건비					
1) 취부공					
작업반장 105,826*0.005 인 = 529		529		529	
특별인부 102,334*0.022 인 = 2,251		2,251		2,251	
기계공 106,812*0.005 인 = 534		534		534	
보통인부 84,166*0.038 인 = 3,198		3,198		3,198	
2) 양카흙천공					
착암공 105,826*0.007 인 = 740		740		740	
보통인부 84,166*0.007 인 = 589		589		589	
핸드드릴 및 비트손료 (천공노무비의 2.5%) (740+589) * 0.025=33			33	33	
3) 양카핀, 착지핀 설치공					
특별인부 102,334*0.005 인 = 511		511		511	
보통인부 84,166*0.005 인 = 420		420		420	
4) 부착망설치					
작업반장 105,826*0.005 인 = 529		529		529	
특별인부 102,334*0.020 인 = 2,046		2,046		2,046	
보통인부 84,166*0.020 인 = 1,683		1,683		1,683	
소계		13,030	33	13,063	
계	25,716	18,367	1,793	45,876	
전체 합계	25,716	18,367	1,793	45,876	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 79 COIR-NET (토사구간) /1M2	2,840	3,419	116	6,375	J00077
1. 넷트설치공(COIR-NET 천연섬유)					
1) 재 료 비					
코아넷트(φ5x20x20mm): 1.2 M2 * 900 = 1,080	1,080			1,080	
양카핀(D=16mm,L=0.5m): 1.2 개 * 800 = 960	960			960	
결속선(#14): 2.0 M * 24.148 = 48	48			48	
2) 넷트 설치					
작업반장: 0.001 인 * 105,826= 105		105		105	
특별인부: 0.008 인 * 102,334= 818		818		818	
보통인부: 0.010 인 * 84,166= 841		841		841	
3) 양카핀 설치					
특별인부: 0.008 인 * 102,334= 818		818		818	
보통인부: 0.008 인 * 84,166= 673		673		673	
4) 잡재료비 (재료비의 3%)					
2,088 * 3/100 = 62	62			62	
5) 기구손료(노무비의 2%)					
3,255 * 2/100 = 65			65	65	
소 계:	2,150	3,255	65	5,470	
2. SEED-SPRAY 살포 (1회)					
- 산근 # 68 참조					
재 료 비: 690 * 1 회 = 690	690			690	# 68
노 무 비: 164 * 1 회 = 164		164		164	# 68
경 비: 51 * 1 회 = 51			51	51	# 68
소 계	690	164	51	905	
계	2,840	3,419	116	6,375	
전체 합계	2,840	3,419	116	6,375	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 80 점착성비탈면녹화공법 성토부용(NET),T=3cm /1M2 1. NET설치공 1) 재 료 비 COIRNET(#5,30*30): 1,250 * 1.1 M2 = 1,375 양카핀(T1,L=0.3m): 800 * 0.28 EA = 224 2) 인건비(포설및설치) 특별인부 102,334*0.003 인 = 307 보통인부 84,166*0.004 인 = 336 소 계 2. 점 착 제 사용량 : 식생기반제의 0.07% 1㎡당 5g 재 료 비 : 2,200 / 1000 * 5 g = 11 소 계 3. 교반 및 취부공사 1) 재 료 비 1) RS녹생토: 72,000 * 0.033 ㎡ = 2,376 2) 종자(목본군락형): 80 * 35 g = 2,800 2) 기계사용료 가) 공기압축기(21㎡/min) 재 료 비: 46,551 * 0.01 hr = 465 노 무 비: 23,389 * 0.01 hr = 233 경 비: 6,485 * 0.01 hr = 64 나) 발전기(50kw) 재 료 비: 15,685 * 0.01 hr = 156 노 무 비: 18,982 * 0.01 hr = 189 경 비: 3,752 * 0.01 hr = 37 다) 트럭탑제형 크레인(5TON) 재 료 비: 8,898 * 0.01 hr = 88 노 무 비: 21,911 * 0.01 hr = 219 경 비: 10,362 * 0.01 hr = 103 라) 물탱크 (5500L) 재 료 비: 17,578 * 0.01 hr = 175 노 무 비: 21,911 * 0.01 hr = 219 경 비: 7,823 * 0.01 hr = 78	8,033 1,375 224 1,599 11 11 2,376 2,800 465 156 88 175	2,578 307 336 643 233 189 219 219	531 64 37 103 78	11,142 1,375 224 2,242 11 11 2,376 2,800 465 233 64 156 189 37 88 219 103 175 219 78	J00078

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
마) 덤프트럭(6TON) 재 료 비: $16,052 * 0.01 \text{ hr} = 160$ 노 무 비: $21,911 * 0.01 \text{ hr} = 219$ 경 비: $6,117 * 0.01 \text{ hr} = 61$	160	219	61	160 219 61	
바) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP) 재 료 비: $0 * 0.01 \text{ hr} = 0$ 노 무 비: $0 * 0.01 \text{ hr} = 0$ 경 비: $15,971 * 0.01 \text{ hr} = 159$			159	159	
3) 인 건 비(취부및정리)					
특별인부 $102,334 * 0.003 \text{ 인} = 307$		307		307	
기 계 공 $106,812 * 0.002 \text{ 인} = 213$		213		213	
보통인부 $84,166 * 0.004 \text{ 인} = 336$		336		336	
소 계	6,220	1,935	502	8,657	
4. 기구손료(인건비의 2%)					
$(307+336+307+213+336) * 0.02 = 29$			29	29	
소 계			29	29	
5. 잡재료비(재료비의 3%)					
$(1,375+224+11+2,376+2,800) * 0.03 = 203$	203			203	
소 계	203			203	
계	8,033	2,578	531	11,142	
전체 합계	8,033	2,578	531	11,142	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 81 점착성비탈면녹화공법 절토부토사용, T=3cm /1M2	6,400	5,664	593	12,657	J00079
1. 그물망 피복(COIR NET) 및 양카핀 정착					
1) 재 료 비					
COIRNET(#5,30*30): $1,250 * 1.1 M2 = 1,375$	1,375			1,375	
코팅피복철선(#10): $290 * 1.2 M = 348$	348			348	
양카핀(T1,L=0.30m): $800 * 0.28 EA = 224$	224			224	
착지핀(T1,L=0.20m): $300 * 0.22 EA = 66$	66			66	
2) 인건비(포설및설치)					
특별인부 $102,334 * 0.02 인 = 2,046$		2,046		2,046	
보통인부 $84,166 * 0.02 인 = 1,683$		1,683		1,683	
소 계	2,013	3,729		5,742	
2. 점착제					
사용량 : 식생기반제의 0.07%					
1㎡당 5g					
재 료 비: $2,200 / 1000 * 5 g = 11$	11			11	
소 계	11			11	
3. 교반 및 취부공사					
1) 재 료 비					
1) RS녹생토: $72,000 * 0.033 m^3 = 2,376$	2,376			2,376	
2) 종자(초본위주형): $20 * 40 g = 800$	800			800	
2) 기계사용료					
가) 공기압축기(21㎡/min)					
재 료 비: $46,551 * 0.01 hr = 465$	465			465	
노 무 비: $23,389 * 0.01 hr = 233$		233		233	
경 비: $6,485 * 0.01 hr = 64$			64	64	
나) 발전기(50kw)					
재 료 비: $15,685 * 0.01 hr = 156$	156			156	
노 무 비: $18,982 * 0.01 hr = 189$		189		189	
경 비: $3,752 * 0.01 hr = 37$			37	37	
다) 트럭탑제형 크레인(5TON)					
재 료 비: $8,898 * 0.01 hr = 88$	88			88	
노 무 비: $21,911 * 0.01 hr = 219$		219		219	
경 비: $10,362 * 0.01 hr = 103$			103	103	
라) 물탱크 (5500L)					
재 료 비: $17,578 * 0.01 hr = 175$	175			175	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $21,911 \times 0.01 \text{ hr} = 219$		219		219	
경비: $7,823 \times 0.01 \text{ hr} = 78$			78	78	
마) 덤프트럭(6TON)					
재료비: $16,052 \times 0.01 \text{ hr} = 160$	160			160	
노무비: $21,911 \times 0.01 \text{ hr} = 219$		219		219	
경비: $6,117 \times 0.01 \text{ hr} = 61$			61	61	
바) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재료비: $0 \times 0.01 \text{ hr} = 0$					
노무비: $0 \times 0.01 \text{ hr} = 0$					
경비: $15,971 \times 0.01 \text{ hr} = 159$			159	159	
3) 인건비(취부및정리)					
특별인부 $102,334 \times 0.003 \text{ 인} = 307$		307		307	
기계공 $106,812 \times 0.002 \text{ 인} = 213$		213		213	
보통인부 $84,166 \times 0.004 \text{ 인} = 336$		336		336	
소계	4,220	1,935	502	6,657	
4. 기구손료(인건비의 2%)					
$(2,046+1,683+307+213+336) \times 0.02 = 91$			91	91	
소계			91	91	
5. 잡재료비(재료비의 3%)					
$(1,375+348+224+66+11+2,376+800) \times 0.03 = 156$	156			156	
소계	156			156	
계	6,400	5,664	593	12,657	
전체 합계	6,400	5,664	593	12,657	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 82 점착성비탈면녹화공법 풍화암용, T=5cm /1M2	11,074	7,721	1,842	20,637	J00080
1. 그물망 피복(COIR NET) 및 양카핀 정착					
1) 재 료 비					
COIRNET(#5,30*30): $1,250 * 1.1 M2 = 1,375$	1,375			1,375	
코팅피복철선(#10): $290 * 1.2 M = 348$	348			348	
양카핀(T1,L=0.30m): $800 * 0.28 EA = 224$	224			224	
고정핀(T1,L=0.20m): $300 * 0.22 EA = 66$	66			66	
2) 인건비(포설및설치)					
특별인부 $102,334 * 0.01 인 = 1,023$		1,023		1,023	
보통인부 $84,166 * 0.01 인 = 841$		841		841	
소 계	2,013	1,864		3,877	
2. 점착제					
사용량 : 식생기반제의 0.07%					
1㎡당 10g					
재 료 비: $2,200 / 1000 * 10 g = 22$	22			22	
소 계	22			22	
3. 교반 및 취부공사					
1) 재 료 비					
1) RS녹생토: $72,000 * 0.055 m^3 = 3,960$	3,960			3,960	
2) 종자(초본위주형): $20 * 60 g = 1,200$	1,200			1,200	
2) 기계사용료					
가) 공기압축기(21㎡/min)					
재 료 비: $46,551 * 0.035 hr = 1,629$	1,629			1,629	
노 무 비: $23,389 * 0.035 hr = 818$		818		818	
경 비: $6,485 * 0.035 hr = 226$			226	226	
나) 발전기(50kw)					
재 료 비: $15,685 * 0.035 hr = 548$	548			548	
노 무 비: $18,982 * 0.035 hr = 664$		664		664	
경 비: $3,752 * 0.035 hr = 131$			131	131	
다) 트럭탑재형 크레인(5TON)					
재 료 비: $8,898 * 0.035 hr = 311$	311			311	
노 무 비: $21,911 * 0.035 hr = 766$		766		766	
경 비: $10,362 * 0.035 hr = 362$			362	362	
라) 물탱크 (5500L)					
재 료 비: $17,578 * 0.035 hr = 615$	615			615	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $21,911 \times 0.035 \text{ hr} = 766$		766		766	
경비: $7,823 \times 0.035 \text{ hr} = 273$			273	273	
마) 덤프트럭(6TON)					
재료비: $16,052 \times 0.035 \text{ hr} = 561$	561			561	
노무비: $21,911 \times 0.035 \text{ hr} = 766$		766		766	
경비: $6,117 \times 0.035 \text{ hr} = 214$			214	214	
바) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재료비: $0 \times 0.035 \text{ hr} = 0$					
노무비: $0 \times 0.035 \text{ hr} = 0$					
경비: $15,971 \times 0.035 \text{ hr} = 558$			558	558	
3) 인건비(취부및정리)					
특별인부 $102,334 \times 0.010 \text{ 인} = 1,023$		1,023		1,023	
기계공 $106,812 \times 0.002 \text{ 인} = 213$		213		213	
보통인부 $84,166 \times 0.010 \text{ 인} = 841$		841		841	
소계	8,824	5,857	1,764	16,445	
4. 기구손료(인건비의 2%)					
$(1,023+841+1,023+213+841) \times 0.02 = 78$			78	78	
소계			78	78	
5. 잡재료비(재료비의 3%)					
$(1,375+348+224+66+22+3,960+1,200) \times 0.03 = 215$	215			215	
소계	215			215	
계	11,074	7,721	1,842	20,637	
전체 합계	11,074	7,721	1,842	20,637	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 83 점착성비탈면녹화공법 리핑암용,T=5cm /1M2	15,748	10,251	1,967	27,966	J00081
1. 양카핀 및 착지핀 출천공					
1) 기계사용료(발전기 50KW)					
재료비: 15,685 * 0.019 hr = 298	298			298	
노무비: 18,982 * 0.019 hr = 360		360		360	
경비: 3,752 * 0.019 hr = 71			71	71	
2) 인건비					
착암공: 96,782 * 0.012 인 = 1,161		1,161		1,161	
보통인부: 84,166 * 0.012 인 = 1,009		1,009		1,009	
3) 드릴 및 비트손료(천공품의2.5%)					
(1,161+1,009) * 0.025 = 54			54	54	
소계	298	2,530	125	2,953	
2. 부착망 피복 및 양카핀,착지핀 정착					
1) 재료비					
COIRNET(#5,30*30): 1,250 * 1.1 M2 = 1,375	1,375			1,375	
부착망(#10,58*58): 3,360 * 1.2 M2 = 4,032	4,032			4,032	
코팅피복철선(#10): 290 * 1.2 M = 348	348			348	
양카핀(Φ16, L=0.35m): 700 * 0.28 EA = 196	196			196	
고정핀(Φ10,L=0.25m): 500 * 0.22 EA = 110	110			110	
2) 인건비(부착망포설및설치)					
특별인부: 102,334 * 0.01 인 = 1,023		1,023		1,023	
보통인부: 84,166 * 0.01 인 = 841		841		841	
소계	6,061	1,864		7,925	
3. 점착제					
사용량 : 식생기반제의 0.07%					
1㎡당 10g					
재료비 : 2,200 / 1000 * 10 g = 22	22			22	
소계	22			22	
4. 교반 및 취부공사					
1) 재료비					
1) RS녹생토: 72,000 * 0.055 ㎡ = 3,960	3,960			3,960	
2) 종자(초본위주형): 20 * 70 g = 1,400	1,400			1,400	
2) 기계사용료					
가) 공기압축기(21㎡/min)					
재료비: 46,551 * 0.035 hr = 1,629	1,629			1,629	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $23,389 \times 0.035 \text{ hr} = 818$		818		818	
경비: $6,485 \times 0.035 \text{ hr} = 226$			226	226	
나) 발전기(50kw)					
재료비: $15,685 \times 0.035 \text{ hr} = 548$	548			548	
노무비: $18,982 \times 0.035 \text{ hr} = 664$		664		664	
경비: $3,752 \times 0.035 \text{ hr} = 131$			131	131	
다) 트럭탑제형 크레인(5TON)					
재료비: $8,898 \times 0.035 \text{ hr} = 311$	311			311	
노무비: $21,911 \times 0.035 \text{ hr} = 766$		766		766	
경비: $10,362 \times 0.035 \text{ hr} = 362$			362	362	
라) 물탱크 (5500L)					
재료비: $17,578 \times 0.035 \text{ hr} = 615$	615			615	
노무비: $21,911 \times 0.035 \text{ hr} = 766$		766		766	
경비: $7,823 \times 0.035 \text{ hr} = 273$			273	273	
마) 덤프트럭(6TON)					
재료비: $16,052 \times 0.035 \text{ hr} = 561$	561			561	
노무비: $21,911 \times 0.035 \text{ hr} = 766$		766		766	
경비: $6,117 \times 0.035 \text{ hr} = 214$			214	214	
바) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재료비: $0 \times 0.035 \text{ hr} = 0$					
노무비: $0 \times 0.035 \text{ hr} = 0$					
경비: $15,971 \times 0.035 \text{ hr} = 558$			558	558	
3) 인건비(취부및정리)					
특별인부 $102,334 \times 0.010 \text{ 인} = 1,023$		1,023		1,023	
기계공 $106,812 \times 0.002 \text{ 인} = 213$		213		213	
보통인부 $84,166 \times 0.010 \text{ 인} = 841$		841		841	
소계	9,024	5,857	1,764	16,645	
5. 기구손료(인건비의 2%)					
$(1,023+841+1,023+213+841) \times 0.02 = 78$			78	78	
소계			78	78	
6. 잡재료비(재료비의 3%)					
$(1,375+4,032+348+196+110+22+3,960+1,400) \times 0.03 = 343$	343			343	
소계	343			343	
계	15,748	10,251	1,967	27,966	
전체 합계	15,748	10,251	1,967	27,966	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 84 점착성비탈면녹화공법 연암용,T=7cm /1M2	20,423	12,954	3,232	36,609	J00082
1. 양카핀 및 착지핀 출천공					
1) 기계사용료(발전기 50KW)					
재료비: 15,685 * 0.019 hr = 298	298			298	
노무비: 18,982 * 0.019 hr = 360		360		360	
경비: 3,752 * 0.019 hr = 71			71	71	
2) 인건비					
착암공: 96,782 * 0.012 인 = 1,161		1,161		1,161	
보통인부: 84,166 * 0.012 인 = 1,009		1,009		1,009	
3) 드릴 및 비트손료(천공품의2.5%)					
(1,161+1,009) * 0.025 = 54			54	54	
소계	298	2,530	125	2,953	
2. 부착망 피복 및 양카핀,착지핀 정착					
1) 재료비					
COIRNET(#5,30*30): 1,250 * 1.1 M2 = 1,375	1,375			1,375	
부착망(#10,58*58): 3,360 * 1.2 M2 = 4,032	4,032			4,032	
코팅피복철선(#10): 290 * 1.2 M = 348	348			348	
양카핀(Φ16, L=0.35m): 700 * 0.28 EA = 196	196			196	
고정핀(Φ10,L=0.25m): 500 * 0.22 EA = 110	110			110	
2) 인건비(부착망포설및설치)					
특별인부: 102,334 * 0.01 인 = 1,023		1,023		1,023	
보통인부: 84,166 * 0.01 인 = 841		841		841	
소계	6,061	1,864		7,925	
3. 점착제					
사용량 : 식생기반제의 0.07%					
1㎡당 15g					
재료비 : 2,200 / 1000 * 15 g = 33	33			33	
소계	33			33	
4. 교반 및 취부공사					
1) 재료비					
1) RS녹생토: 72,000 * 0.077 ㎡ = 5,544	5,544			5,544	
2) 종자(초본위주형): 20 * 90 g = 1,800	1,800			1,800	
2) 기계사용료					
가) 공기압축기(21㎡/min)					
재료비: 46,551 * 0.06 hr = 2,793	2,793			2,793	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $23,389 \times 0.06 \text{ hr} = 1,403$		1,403		1,403	
경비: $6,485 \times 0.06 \text{ hr} = 389$			389	389	
나) 발전기(50kw)					
재료비: $15,685 \times 0.06 \text{ hr} = 941$	941			941	
노무비: $18,982 \times 0.06 \text{ hr} = 1,138$		1,138		1,138	
경비: $3,752 \times 0.06 \text{ hr} = 225$			225	225	
다) 트럭탑제형 크레인(5TON)					
재료비: $8,898 \times 0.06 \text{ hr} = 533$	533			533	
노무비: $21,911 \times 0.06 \text{ hr} = 1,314$		1,314		1,314	
경비: $10,362 \times 0.06 \text{ hr} = 621$			621	621	
라) 물탱크 (5500L)					
재료비: $17,578 \times 0.06 \text{ hr} = 1,054$	1,054			1,054	
노무비: $21,911 \times 0.06 \text{ hr} = 1,314$		1,314		1,314	
경비: $7,823 \times 0.06 \text{ hr} = 469$			469	469	
마) 덤프트럭(6TON)					
재료비: $16,052 \times 0.06 \text{ hr} = 963$	963			963	
노무비: $21,911 \times 0.06 \text{ hr} = 1,314$		1,314		1,314	
경비: $6,117 \times 0.06 \text{ hr} = 367$			367	367	
바) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재료비: $0 \times 0.06 \text{ hr} = 0$					
노무비: $0 \times 0.06 \text{ hr} = 0$					
경비: $15,971 \times 0.06 \text{ hr} = 958$			958	958	
3) 인건비(취부및정리)					
특별인부 $102,334 \times 0.010 \text{ 인} = 1,023$		1,023		1,023	
기계공 $106,812 \times 0.002 \text{ 인} = 213$		213		213	
보통인부 $84,166 \times 0.010 \text{ 인} = 841$		841		841	
소계	13,628	8,560	3,029	25,217	
5. 기구손료(인건비의 2%)					
$(1,023+841+1,023+213+841) \times 0.02 = 78$			78	78	
소계			78	78	
6. 잡재료비(재료비의 3%)					
$(1,375+4,032+348+196+110+33+5,544+1,800) \times 0.03 = 403$	403			403	
소계	403			403	
계	20,423	12,954	3,232	36,609	
전체 합계	20,423	12,954	3,232	36,609	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 85 점착성비탈면녹화공법 보통암용, T=10cm /1M2	25,594	15,116	4,240	44,950	J00083
1. 양카핀 및 착지핀 출천공					
1) 기계사용료(발전기 50KW)					
재료비: 15,685 * 0.019 hr = 298	298			298	
노무비: 18,982 * 0.019 hr = 360		360		360	
경비: 3,752 * 0.019 hr = 71			71	71	
2) 인건비					
착암공: 96,782 * 0.012 인 = 1,161		1,161		1,161	
보통인부: 84,166 * 0.012 인 = 1,009		1,009		1,009	
3) 드릴 및 비트손료(천공품의2.5%)					
(1,161+1,009) * 0.025 = 54			54	54	
소계	298	2,530	125	2,953	
2. 부착망 피복 및 양카핀, 착지핀 정착					
1) 재료비					
COIRNET(#5,30*30): 1,250 * 1.1 M2 = 1,375	1,375			1,375	
부착망(#10,58*58): 3,360 * 1.2 M2 = 4,032	4,032			4,032	
코팅피복철선(#10): 290 * 1.2 M = 348	348			348	
양카핀(Φ16, L=0.35m): 700 * 0.28 EA = 196	196			196	
고정핀(Φ10, L=0.25m): 500 * 0.22 EA = 110	110			110	
2) 인건비(부착망포설및설치)					
특별인부: 102,334*0.01 인 = 1,023		1,023		1,023	
보통인부: 84,166*0.01 인 = 841		841		841	
소계	6,061	1,864		7,925	
3. 점착제					
사용량 : 식생기반제의 0.07%					
1㎡당 20g					
재료비 : 2,200 / 1000 * 20 g = 44	44			44	
소계	44			44	
4. 교반 및 취부공사					
1) 재료비					
1) RS녹생토: 72,000 * 0.11 ㎡ = 7,920	7,920			7,920	
2) 종자(초본위주형): 20 * 120 g = 2,400	2,400			2,400	
2) 기계사용료					
가) 공기압축기(21㎡/min)					
재료비: 46,551 * 0.080 hr = 3,724	3,724			3,724	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $23,389 \times 0.080 \text{ hr} = 1,871$		1,871		1,871	
경비: $6,485 \times 0.080 \text{ hr} = 518$			518	518	
나) 발전기(50kw)					
재료비: $15,685 \times 0.080 \text{ hr} = 1,254$	1,254			1,254	
노무비: $18,982 \times 0.080 \text{ hr} = 1,518$		1,518		1,518	
경비: $3,752 \times 0.080 \text{ hr} = 300$			300	300	
다) 트럭탑제형 크레인(5TON)					
재료비: $8,898 \times 0.080 \text{ hr} = 711$	711			711	
노무비: $21,911 \times 0.080 \text{ hr} = 1,752$		1,752		1,752	
경비: $10,362 \times 0.080 \text{ hr} = 828$			828	828	
라) 물탱크 (5500L)					
재료비: $17,578 \times 0.080 \text{ hr} = 1,406$	1,406			1,406	
노무비: $21,911 \times 0.080 \text{ hr} = 1,752$		1,752		1,752	
경비: $7,823 \times 0.080 \text{ hr} = 625$			625	625	
마) 덤프트럭(6TON)					
재료비: $16,052 \times 0.080 \text{ hr} = 1,284$	1,284			1,284	
노무비: $21,911 \times 0.080 \text{ hr} = 1,752$		1,752		1,752	
경비: $6,117 \times 0.080 \text{ hr} = 489$			489	489	
바) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재료비: $0 \times 0.080 \text{ hr} = 0$					
노무비: $0 \times 0.080 \text{ hr} = 0$					
경비: $15,971 \times 0.080 \text{ hr} = 1,277$			1,277	1,277	
3) 인건비(취부및정리)					
특별인부 $102,334 \times 0.010 \text{ 인} = 1,023$		1,023		1,023	
기계공 $106,812 \times 0.002 \text{ 인} = 213$		213		213	
보통인부 $84,166 \times 0.010 \text{ 인} = 841$		841		841	
소계	18,699	10,722	4,037	33,458	
5. 기구손료(인건비의 2%)					
$(1,023+841+1,023+213+841) \times 0.02 = 78$			78	78	
소계			78	78	
6. 잡재료비(재료비의 3%)					
$(1,375+4,032+348+196+110+44+7,920+2,400) \times 0.03 = 492$	492			492	
소계	492			492	
계	25,594	15,116	4,240	44,950	
전체 합계	25,594	15,116	4,240	44,950	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 86 접착성비탈면녹화공법 경암용,T=15cm /1M2 32,656 18,427 5,275 56,358 J00084 1. 양카핀 및 착지핀 출천공 1) 기계사용료(발전기 50KW) 재료비: $15,685 \times 0.019 \text{ hr} = 298$ 노무비: $18,982 \times 0.019 \text{ hr} = 360$ 경비: $3,752 \times 0.019 \text{ hr} = 71$ 2) 인건비 착암공: $96,782 \times 0.012 \text{ 인} = 1,161$ 보통인부: $84,166 \times 0.012 \text{ 인} = 1,009$ 3) 드릴 및 비트손료(천공품의2.5%) $(1,161+1,009) \times 0.025 = 54$ 소계 298 2,530 125 2,953 2. 부착량 피복 및 양카핀,착지핀 정착 1) 재료비 COIRNET(#5,30*30): $1,250 \times 1.1 \text{ M2} = 1,375$ 부착망(#10,58*58): $3,360 \times 1.2 \text{ M2} = 4,032$ 코팅피복철선(#10): $290 \times 1.2 \text{ M} = 348$ 양카핀(Φ16, L=0.35m): $700 \times 0.28 \text{ EA} = 196$ 고정핀(Φ10,L=0.25m): $500 \times 0.22 \text{ EA} = 110$ 2) 인건비(부착망포설및설치) 특별인부: $102,334 \times 0.01 \text{ 인} = 1,023$ 보통인부: $84,166 \times 0.01 \text{ 인} = 841$ 소계 6,061 1,864 7,925 3. 접착제 사용량 : 식생기반제의 0.07% 1㎡당 30g 재료비 : $2,200 / 1000 \times 30 \text{ g} = 66$ 소계 66 66 4. 교반 및 취부공사 1) 재료비 1) RS녹생토: $72,000 \times 0.16 \text{ ㎡} = 11,520$ 2) 종자(초본위주형): $20 \times 180 \text{ g} = 3,600$ 2) 기계사용료 가) 공기압축기(21㎡/min) 재료비: $46,551 \times 0.100 \text{ hr} = 4,655$ 4,655 4,655					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $23,389 \times 0.100 \text{ hr} = 2,338$		2,338		2,338	
경비: $6,485 \times 0.100 \text{ hr} = 648$			648	648	
나) 발전기(50kw)					
재료비: $15,685 \times 0.100 \text{ hr} = 1,568$	1,568			1,568	
노무비: $18,982 \times 0.100 \text{ hr} = 1,898$		1,898		1,898	
경비: $3,752 \times 0.100 \text{ hr} = 375$			375	375	
다) 트럭탑제형 크레인(5TON)					
재료비: $8,898 \times 0.100 \text{ hr} = 889$	889			889	
노무비: $21,911 \times 0.100 \text{ hr} = 2,191$		2,191		2,191	
경비: $10,362 \times 0.100 \text{ hr} = 1,036$			1,036	1,036	
라) 물탱크 (5500L)					
재료비: $17,578 \times 0.100 \text{ hr} = 1,757$	1,757			1,757	
노무비: $21,911 \times 0.100 \text{ hr} = 2,191$		2,191		2,191	
경비: $7,823 \times 0.100 \text{ hr} = 782$			782	782	
마) 덤프트럭(6TON)					
재료비: $16,052 \times 0.100 \text{ hr} = 1,605$	1,605			1,605	
노무비: $21,911 \times 0.100 \text{ hr} = 2,191$		2,191		2,191	
경비: $6,117 \times 0.100 \text{ hr} = 611$			611	611	
바) 믹서와 취부기(0.3M3/16HP)					
재료비: $0 \times 0.100 \text{ hr} = 0$					
노무비: $0 \times 0.100 \text{ hr} = 0$					
경비: $15,971 \times 0.100 \text{ hr} = 1,597$			1,597	1,597	
3) 인건비(취부및정리)					
특별인부 $102,334 \times 0.015 \text{ 인} = 1,535$		1,535		1,535	
기계공 $106,812 \times 0.004 \text{ 인} = 427$		427		427	
보통인부 $84,166 \times 0.015 \text{ 인} = 1,262$		1,262		1,262	
소계	25,594	14,033	5,049	44,676	
5. 기구손료(인건비의 2%)					
$(1,023+841+1,535+427+1,262) \times 0.02 = 101$			101	101	
소계			101	101	
6. 잡재료비(재료비의 3%)					
$(1,375+4,032+348+196+110+66+11,520+3,600) \times 0.03 = 637$	637			637	
소계	637			637	
계	32,656	18,427	5,275	56,358	
전체 합계	32,656	18,427	5,275	56,358	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 87 GL녹화공(SPRAY) 보통토사 /1M2	2,135	1,750	239	4,124	J00085
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 100 g =1,000	1,000			1,000	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 3 g =90	90			90	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.003 m ² =174	174			174	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 3 g =60	60			60	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.025 kg =600	600			600	
소 계	1,924			1,924	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.001 인 =113		113		113	
2)특별인부: 102,334*0.006 인 =614		614		614	
3)보통인부: 84,166*0.008 인 =673		673		673	
소 계		1,400		1,400	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.006 hr =0					
노 무 비: 0*0.006 hr =0					
경 비: 15,971*0.006 hr =95			95	95	
2) 물탱크(5,500 ℓ)					
재 료 비: 17,578*0.008 hr =140	140			140	
노 무 비: 21,911*0.008 hr =175		175		175	
경 비: 7,823*0.008 hr =62			62	62	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.008 hr =71	71			71	
노 무 비: 21,911*0.008 hr =175		175		175	
경 비: 10,362*0.008 hr =82			82	82	
소 계	211	350	239	800	
계	2,135	1,750	239	4,124	
전체 합계	2,135	1,750	239	4,124	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 88 GL녹화공(T=5mm) 성토토사 /1M2	2,834	3,078	418	6,330	J00086
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 100 g =1,000	1,000			1,000	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 3 g =90	90			90	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.006 m ² =348	348			348	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 3 g =60	60			60	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.030 kg =720	720			720	
소 계	2,218			2,218	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.001 인 =113		113		113	
2)특별인부: 102,334*0.010 인 =1,023		1,023		1,023	
3)보통인부: 84,166*0.012 인 =1,009		1,009		1,009	
소 계		2,145		2,145	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.008 hr =0					
노 무 비: 0*0.008 hr =0					
경 비: 15,971*0.008 hr =127			127	127	
2) 물탱크(5,500 ℓ)					
재 료 비: 17,578*0.012 hr =210	210			210	
노 무 비: 21,911*0.012 hr =262		262		262	
경 비: 7,823*0.012 hr =93			93	93	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.012 hr =106	106			106	
노 무 비: 21,911*0.012 hr =262		262		262	
경 비: 10,362*0.012 hr =124			124	124	
소 계	316	524	344	1,184	
4. 연속장섬유포설					
1)연속장섬유(P.P)					
재 료 비: 12,000 * 0.025 kg =300	300			300	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 89 GL녹화공(T=10mm) 절토토사 /1M2	3,192	4,528	559	8,279	J00087
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 80 g =800	800			800	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 4 g =120	120			120	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.012 m² =696	696			696	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 4 g =80	80			80	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.030 kg =720	720			720	
소 계	2,416			2,416	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.001 인 =113		113		113	
2)특별인부: 102,334*0.015 인 =1,535		1,535		1,535	
3)보통인부: 84,166*0.020 인 =1,683		1,683		1,683	
소 계		3,331		3,331	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0 * 0.010 hr =0					
노 무 비: 0 * 0.010 hr =0					
경 비: 15,971 * 0.010 hr =159			159	159	
2) 물탱크(5,500 ℓ)					
재 료 비: 17,578 * 0.018 hr =316	316			316	
노 무 비: 21,911 * 0.018 hr =394		394		394	
경 비: 7,823 * 0.018 hr =140			140	140	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898 * 0.018 hr =160	160			160	
노 무 비: 21,911 * 0.018 hr =394		394		394	
경 비: 10,362 * 0.018 hr =186			186	186	
소 계	476	788	485	1,749	
4. 연속장섬유포설					
1)연속장섬유(P.P)					
재 료 비: 12,000 * 0.025 kg =300	300			300	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 90 GL녹화공(T=20mm) 1:1.20이하(완경사) 경질토사, 마사토	4,122	6,834	812	11,768	J00088
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 60 g =600	600			600	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 4 g =120	120			120	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.024 m³ =1,392	1,392			1,392	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 4 g =80	80			80	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.036 kg =864	864			864	
소 계	3,056			3,056	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.002 인 =226		226		226	
2)특별인부: 102,334*0.022 인 =2,251		2,251		2,251	
3)보통인부: 84,166*0.032 인 =2,693		2,693		2,693	
소 계		5,170		5,170	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.012 hr =0					
노 무 비: 0*0.012 hr =0					
경 비: 15,971*0.012 hr =191			191	191	
2) 물탱크(5,500 l)					
재 료 비: 17,578*0.024 hr =421	421			421	
노 무 비: 21,911*0.024 hr =525		525		525	
경 비: 7,823*0.024 hr =187			187	187	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.024 hr =213	213			213	
노 무 비: 21,911*0.024 hr =525		525		525	
경 비: 10,362*0.024 hr =248			248	248	
소 계	634	1,050	626	2,310	
4. 연속장섬유포설					
1)연속장섬유(P.P)					
재 료 비: 12,000 * 0.036 kg =432	432			432	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 91 GL녹화공(T=20mm) 1:1.20이상(급경사) 경질토사, 마사토	5,730	6,697	626	13,053	J00089
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 60 g =600	600			600	
2)부숙축진제(유기산)					
30 * 4 g =120	120			120	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.024 m³ =1,392	1,392			1,392	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 4 g =80	80			80	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.036 kg =864	864			864	
소 계	3,056			3,056	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.002 인 =226		226		226	
2)특별인부: 102,334*0.022 인 =2,251		2,251		2,251	
3)보통인부: 84,166*0.032 인 =2,693		2,693		2,693	
소 계		5,170		5,170	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.012 hr =0					
노 무 비: 0*0.012 hr =0					
경 비: 15,971*0.012 hr =191			191	191	
2) 물탱크(5,500 l)					
재 료 비: 17,578*0.024 hr =421	421			421	
노 무 비: 21,911*0.024 hr =525		525		525	
경 비: 7,823*0.024 hr =187			187	187	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.024 hr =213	213			213	
노 무 비: 21,911*0.024 hr =525		525		525	
경 비: 10,362*0.024 hr =248			248	248	
소 계	634	1,050	626	2,310	
4. 코아넷설치(보강공)					
1) 재 료 비					
코아넷트(φ5x20x20mm): 1.2 M2 * 900 = 1,080	1,080			1,080	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 92 GL녹화공(T=30mm) 1:1.20이하(완경사) 경질마사,리핑암	5,283	8,604	1,009	14,896	J00090
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 80 g =800	800			800	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 5 g =150	150			150	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.036 m ² =2,088	2,088			2,088	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 5 g =100	100			100	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.039 kg =936	936			936	
소 계	4,074			4,074	
2. 인건비					
1)조 경 공: 113,331*0.002 인 =226		226		226	
2)특별인부: 102,334*0.030 인 =3,070		3,070		3,070	
3)보통인부: 84,166*0.040 인 =3,366		3,366		3,366	
소 계		6,662		6,662	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.015 hr =0					
노 무 비: 0*0.015 hr =0					
경 비: 15,971*0.015 hr =239			239	239	
2) 물탱크(5,500 ℓ)					
재 료 비: 17,578*0.028 hr =492	492			492	
노 무 비: 21,911*0.028 hr =613		613		613	
경 비: 7,823*0.028 hr =219			219	219	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.028 hr =249	249			249	
노 무 비: 21,911*0.028 hr =613		613		613	
경 비: 10,362*0.028 hr =290			290	290	
소 계	741	1,226	748	2,715	
4. 연속장섬유포설					
1)연속장섬유(P.P)					
재 료 비: 12,000 * 0.039 kg =468	468			468	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 93 GL녹화공(T=30mm) 1:1.20이상(급경사) 경질마사,리핑암	6,555	8,365	748	15,668	J00091
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 50 g =500	500			500	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 5 g =150	150			150	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.036 m ² =2,088	2,088			2,088	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 5 g =100	100			100	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.039 kg =936	936			936	
소 계	3,774			3,774	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.002 인 =226		226		226	
2)특별인부: 102,334*0.030 인 =3,070		3,070		3,070	
3)보통인부: 84,166*0.040 인 =3,366		3,366		3,366	
소 계		6,662		6,662	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.015 hr =0					
노 무 비: 0*0.015 hr =0					
경 비: 15,971*0.015 hr =239			239	239	
2) 물탱크(5,500 ℓ)					
재 료 비: 17,578*0.028 hr =492	492			492	
노 무 비: 21,911*0.028 hr =613		613		613	
경 비: 7,823*0.028 hr =219			219	219	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.028 hr =249	249			249	
노 무 비: 21,911*0.028 hr =613		613		613	
경 비: 10,362*0.028 hr =290			290	290	
소 계	741	1,226	748	2,715	
4. 코아넷설치(보강공)					
1) 재 료 비					
코아넷트(φ5x20x20mm): 1.2 M2 * 900 = 1,080	1,080			1,080	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
양카핀(D=16mm,L=0.5m): 1.2 개 * 800 = 960	960			960	
2)네트설치					
작업반장: 105,826*0.0002 인 =21		21		21	
특별인부: 102,334*0.002 인 =204		204		204	
보통인부: 84,166*0.003 인 =252		252		252	
소 계	2,040	477		2,517	
계	6,555	8,365	748	15,668	
전체 합계	6,555	8,365	748	15,668	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 94 GL녹화공(T=50mm) 1:1.20이하(완경사) 연암 /1M2	7,511	12,856	1,547	21,914	J00092
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 40 g =400	400			400	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 6 g =180	180			180	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.060 m³ =3,480	3,480			3,480	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 6 g =120	120			120	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.060 kg =1,440	1,440			1,440	
소 계	5,620			5,620	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.003 인 =339		339		339	
2)특별인부: 102,334*0.045 인 =4,605		4,605		4,605	
3)보통인부: 84,166*0.060 인 =5,049		5,049		5,049	
소 계		9,993		9,993	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.025 hr =0					
노 무 비: 0*0.025 hr =0					
경 비: 15,971*0.025 hr =399			399	399	
2) 물탱크(5,500 l)					
재 료 비: 17,578*0.042 hr =738	738			738	
노 무 비: 21,911*0.042 hr =920		920		920	
경 비: 7,823*0.042 hr =328			328	328	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.042 hr =373	373			373	
노 무 비: 21,911*0.042 hr =920		920		920	
경 비: 10,362*0.042 hr =435			435	435	
소 계	1,111	1,840	1,162	4,113	
4. 연속장섬유포설					
1)연속장섬유(P.P)					
재 료 비: 12,000 * 0.065 kg =780	780			780	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 95 GL녹화공(T=50mm) 1:1.20이상(급경사) 연암 /1M2	14,337	16,685	1,162	32,184	J00093
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 40 g =400	400			400	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 6 g =180	180			180	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.060 m³ =3,480	3,480			3,480	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 6 g =120	120			120	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.060 kg =1,440	1,440			1,440	
소 계	5,620			5,620	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.003 인 =339		339		339	
2)특별인부: 102,334*0.045 인 =4,605		4,605		4,605	
3)보통인부: 84,166*0.060 인 =5,049		5,049		5,049	
소 계		9,993		9,993	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.025 hr =0					
노 무 비: 0*0.025 hr =0					
경 비: 15,971*0.025 hr =399			399	399	
2) 물탱크(5,500 l)					
재 료 비: 17,578*0.042 hr =738	738			738	
노 무 비: 21,911*0.042 hr =920		920		920	
경 비: 7,823*0.042 hr =328			328	328	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.042 hr =373	373			373	
노 무 비: 21,911*0.042 hr =920		920		920	
경 비: 10,362*0.042 hr =435			435	435	
소 계	1,111	1,840	1,162	4,113	
4. 부착망설치					
가) 재 료 비					
부착망(#10,58*58): 5,200 * 1.3 m² = 6,760	6,760			6,760	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 96 GL녹화공(T=70mm) 1:1.20이하(완경사) 경암,발파암 /1W	10,903	18,120	3,007	32,030	J00094
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 30 g =300	300			300	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 8 g =240	240			240	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.084 m ² =4,872	4,872			4,872	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 8 g =160	160			160	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.084 kg =2,016	2,016			2,016	
소 계	7,588			7,588	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.003 인 =339		339		339	
2)특별인부: 102,334*0.060 인 =6,140		6,140		6,140	
3)보통인부: 84,166*0.080 인 =6,733		6,733		6,733	
소 계		13,212		13,212	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.060 hr =0					
노 무 비: 0*0.060 hr =0					
경 비: 15,971*0.060 hr =958			958	958	
2) 물탱크(5,500 ℓ)					
재 료 비: 17,578*0.084 hr =1,476	1,476			1,476	
노 무 비: 21,911*0.084 hr =1,840		1,840		1,840	
경 비: 7,823*0.084 hr =657			657	657	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.084 hr =747	747			747	
노 무 비: 21,911*0.084 hr =1,840		1,840		1,840	
경 비: 10,362*0.084 hr =870			870	870	
소 계	2,223	3,680	2,485	8,388	
4. 연속장섬유포설					
1)연속장섬유(P.P)					
재 료 비: 12,000 * 0.091 kg =1,092	1,092			1,092	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 97 GL녹화공(T=70mm) 1:1.20이상(급경사) 경암,발파암 /1W	17,417	21,744	2,485	41,646	J00095
1. 재 료 비					
1)토양개량제(아미노산농축액비)					
10 * 30 g =300	300			300	
2)부속촉진제(유기산)					
30 * 8 g =240	240			240	
3)피막형성제(습식유기질토양)					
58,000 * 0.084 m ² =4,872	4,872			4,872	
4)기능향상제(토양보습제)					
20 * 8 g =160	160			160	
5)종자(혼합종자)					
24,000 * 0.084 kg =2,016	2,016			2,016	
소 계	7,588			7,588	
2. 인 건 비					
1)조 경 공: 113,331*0.003 인 =339		339		339	
2)특별인부: 102,334*0.060 인 =6,140		6,140		6,140	
3)보통인부: 84,166*0.080 인 =6,733		6,733		6,733	
소 계		13,212		13,212	
3. 기계사용료					
1) 취부기(11.94 kW)					
재 료 비: 0*0.060 hr =0					
노 무 비: 0*0.060 hr =0					
경 비: 15,971*0.060 hr =958			958	958	
2) 물탱크(5,500 ℓ)					
재 료 비: 17,578*0.084 hr =1,476	1,476			1,476	
노 무 비: 21,911*0.084 hr =1,840		1,840		1,840	
경 비: 7,823*0.084 hr =657			657	657	
3) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898*0.084 hr =747	747			747	
노 무 비: 21,911*0.084 hr =1,840		1,840		1,840	
경 비: 10,362*0.084 hr =870			870	870	
소 계	2,223	3,680	2,485	8,388	
4. 부착망설치					
가) 재 료 비					
부착망(#10,58*58): 5,200 * 1.3 m ² = 6,760	6,760			6,760	

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 102 별 목 5M ~ 8M /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-7 참조 ◀ 1. 인 건 비 별 목 공: 115,303 * 3.43 인 /1000 =395 보통인부: 84,166 * 3.39 인 /1000 =285 소 계 2. 엔진톱의 기계경비(인력품의 10%) 경 비: 680 * 0.1 =68 소 계 계 전체 합계		680	68	748	J00100
		395		395	
		285		285	
		680		680	
			68	68	
			68	68	
		680	68	748	
		680	68	748	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 103 별 목 8M이상 /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-7 참조 ◀ 1. 인 건 비 별 목 공: 115,303 * 4.40 인 /1000 =507 보통인부: 84,166 * 4.50 인 /1000 =378 소 계 2. 엔진톱의 기계경비(인력품의 10%) 경 비: 885 * 0.1 =88 소 계 계 전체 합계		885	88	973	J00101
		507		507	
		378		378	
		885		885	
			88	88	
			88	88	
		885	88	973	
		885	88	973	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 104 규준틀 설치 비탈 /1개소 ▶ 건설표준품셈 2-4-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 1) 말뚝(말구6cm 길이 1.8m 2본) $c=(0.06 \times 0.06 \times 3.14 \times 1/4 \times 1.8) \times 467,664 \times 2 \text{ 본} \times 0.5 (\text{손실율}) = 2,378$ 2,378 2) 판재 $A=0.12 \times 0.012 \times 4=0.01$ $0.01 \times 533,233 \times 0.5 (\text{손실율}) = 2,666$ 2,666 3) 못(N75) $0.03 \text{ KG} \times 850 = 25$ 25 소 계 5,069 2. 설 치 비 건축목공: $0.16 \text{ 인} \times 123,567 = 19,770$ 19,770 보통인부: $0.14 \text{ 인} \times 84,166 = 11,783$ 11,783 소 계 31,553 계 5,069 31,553 전체 합계 5,069 31,553 36,622	5,069	31,553		36,622	J00102

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 106 측구터파기(토사) 기계100% /1M3 ≡ 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) ≡ 1. 기계터파기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡):100% ▶ 건설표준품셈 11-3 참 $q = 0.7, K = 0.9, f = 1 / 1.30 = 0.77$ $E = (0.7+0.6)/2-0.05 = 0.60, C_m = 18 \text{ sec}(90)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 58.21 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 58.21 = 353$ 노 무 비: $23,389 / 58.21 = 401$ 경 비: $18,961 / 58.21 = 325$ 계 전체 합계	353 353 353 353	401 401 401 401	325 325 325 325	1,079 353 401 325 1,079	J00104

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 107 측구터파기(리핑암) 기계100% / 1M3 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) 1. 기계사용료(100%) ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 터파기 (대형브레이카+굴삭기0.7㎡) $Q=(3.2+3.8)/2=3.50 \text{ m}^3/\text{hr}$ (연암평균치 적용) 재 료 비: $20,577 / 3.5 = 5,879$ 노 무 비: $23,389 / 3.5 = 6,682$ 경 비: $27,943 / 3.5 = 7,983$ 2) 치즐소모량 재 료 비: $0.006 \text{ 본} * 252,000 / 3.5 = 432$ 소 계 2. 들어내기(굴삭기 0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $q_0 = 0.7, f = 1 / 1.35 = 0.74, E = (0.65 + 0.45) / 2 - 0.05 = 0.50$ $K = 0.70, C_m = 18 \text{ sec}(90)$ $Q_1 = 3600 * q_0 * K * f * E / C_m = 36.26 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 36.26 * 0.9 = 510$ 노 무 비: $23,389 / 36.26 * 0.9 = 580$ 경 비: $20,450 / 36.26 * 0.9 = 507$ 소 계 계 전체 합계	6,821 5,879 432 6,311 ----- 510 6,821 ----- 6,821	7,262 6,682 6,682 6,682 ----- 580 580 ----- 7,262 ----- 7,262	8,490 7,983 7,983 7,983 ----- 507 507 ----- 8,490 ----- 8,490	22,573 5,879 6,682 7,983 ----- 432 20,976 ----- 1,597 ----- 22,573 ----- 22,573	J00105

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 108 측구터파기(발파암) 기계100% /1M3 ☞ 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) ☜ 1. 기계사용료(100%) ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 터파기 (대형브레이카+굴삭기0.7㎡) $Q = (3.5+2.5+1.8)/3=2.60 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 2.6 = 7,914$ 노 무 비: $23,389 / 2.6 = 8,995$ 경 비: $27,943 / 2.6 = 10,747$ 2) 치즐소모량 $p1 = (0.006+0.02+0.03)/3 = 0.018 \text{ 본}$ 재 료 비: $0.018 * 252,000 / 2.6 = 1,744$ 소 계 2. 들어내기(굴삭기 0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $qo = 0.7, f = 1/ 1.625 = 0.62, E = 0.45-0.05= 0.40$ $K = 0.55, Cm = 18 \text{ sec}(90)$ $Q1 = 3600*qo*K*f*E/Cm =19.10 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 19.1 * 0.9 = 969$ 노 무 비: $23,389 / 19.1 * 0.9 = 1,102$ 경 비: $21,939 / 19.1 * 0.9 = 1,033$ 소 계 계 전체 합계	10,627 7,914 1,744 9,658 969 10,627 10,627	10,097 8,995 1,102 1,102 10,097 10,097	11,780 10,747 1,033 1,033 11,780 11,780	32,504 29,400 3,104 32,504 32,504	J00106

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 109 측구외메우기및다짐 기계100% /1M3 ≡ 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) ≡ 1. 외메우기(굴삭기, 무한궤도0.7㎡):100% ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 $q=0.7, K=0.9, f=0.9/1.3=0.69$ $E=0.65, C_m=18 \text{ sec}(90)$ $Q=3600 \cdot q \cdot K \cdot f \cdot E / C_m = 56.51 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 56.51 = 364$ 노 무 비: $23,389 / 56.51 = 413$ 경 비: $18,961 / 56.51 = 335$ 소 계	649	4,746	429	5,824	J00107
2. 다짐(래머 80KG) ▶ 건설표준품셈 11-12 참조 ◀ $H=0.15, f=1.0, E=0.5$ $P=57 \text{ 회}, N=36000 \text{ 회}$ $Q=0.0924 \cdot N \cdot H \cdot f \cdot E / P = 4.38 \text{ m}^3$ 재 료 비: $1,252 / 4.38 = 285$ 노 무 비: $18,982 / 4.38 = 4,333$ 경 비: $412 / 4.38 = 94$ 소 계	285	4,333	94	4,712	
계	649	4,746	429	5,824	
전체 합계	649	4,746	429	5,824	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 111 구조물터파기(기계100%) 육상토사 0~4M /1M3 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) 역 1. 기계터파기(굴삭기, 무한궤도 0.7m³):100% ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 $q = 0.7, K = 0.9, f = 1/1.30 = 0.77$ $E = (0.70 + 0.60)/2 - 0.05 = 0.60, C_m = 20 \text{ sec}(135^\circ)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 52.39 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 52.39 = 392$ 노 무 비: $23,389 / 52.39 = 446$ 경 비: $18,961 / 52.39 = 361$ 계 전체 합계	392 392 392 392 392	446 446 446 446 446	361 361 361 361 361	1,199 392 446 361 1,199	J00109

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 112 구조물터파기(기계100%) 육상토사 4M이상 / 1M3  기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) ㄱ 1. 기계터파기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $q = 0.7, K = 0.9, f = 1 / 1.3 = 0.77$ $E = (0.70 + 0.60) / 2 - 0.05 = 0.60, C_m = 22 \text{ sec}(180^\circ)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 47.63 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 47.63 = 432$ 노 무 비: $23,389 / 47.63 = 491$ 경 비: $18,961 / 47.63 = 398$ 계 전체 합계	432 432 432 432 432	491 491 491 491 491	398 398 398 398 398	1,321 432 491 398 1,321 1,321	J00110

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 113 구조물터파기(기계100%) 수중토사 0~4M /1M3 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) 1. 기계터파기(굴삭기, 무한궤도 0.7m³) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $q = 0.7, K = 0.9, f = 1 / 1.3 = 0.77$ $E=(0.55+0.45)/2-0.05 = 0.45, C_m = 20 \text{ sec}(135^\circ)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 39.29 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 39.29 = 523$ 노 무 비: $23,389 / 39.29 = 595$ 경 비: $18,961 / 39.29 = 482$ 계 523 595 482 1,600 전체 합계 523 595 482 1,600	523	595	482	1,600	J00114

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 114 구조물터파기(기계100%) 수중토사 4M이상 /1M3  기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용)  1. 기계터파기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $q = 0.7, K = 0.9, f = 1 / 1.3 = 0.77$ $E=(0.55+0.45)/2-0.05 = 0.45, C_m = 22 \text{ sec}(180^\circ)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 35.72 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 35.72 = 576$ 노 무 비: $23,389 / 35.72 = 654$ 경 비: $18,961 / 35.72 = 530$ 계 576 654 530 1,760 전체 합계 576 654 530 1,760	576	654	530	1,760	J00118

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 115 구조물터파기(기계100%) 육상리핑암 0~4M /1M ³ 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) 1. 기계터파기 (100%적용) ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7m²) Q = (3.2+3.8) / 2 =3.50 m³/hr 재료 비: 20,577 / 3.5 = 5,879 노 무 비: 23,389 / 3.5 = 6,682 경 비: 27,943 / 3.5 = 7,983 2) 치즐소모량 A = 0.006 재료 비: (252,000 * 0.006) / 3.5 = 432 소 계	6,941	7,398	8,609	22,948	J00119
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7m²) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ K = 0.7, f = 1/1.35 = 0.74, E = (0.65+0.45)/2=0.05=0.50 Cm = 20 sec(135°) , q = 0.7 Q = 3600 * q * K * f * E / Cm =32.63 m³/hr 재료 비: 20,577 / 32.63 = 630 노 무 비: 23,389 / 32.63 = 716 경 비: 20,450 / 32.63 = 626 소 계	630	716	626	1,972	
계	<u>6,941</u>	<u>7,398</u>	<u>8,609</u>	<u>22,948</u>	
전체 합계	6,941	7,398	8,609	22,948	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 116 구조물터파기(기계100%) 육상리핑암 4M이상 /1M3 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) 1. 기계터파기 (100%적용) ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡) $Q = (3.2+3.8) / 2 = 3.50 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 3.5 = 5,879$ 노 무 비: $23,389 / 3.5 = 6,682$ 경 비: $27,943 / 3.5 = 7,983$ 2) 치즐소모량 $A = 0.006$ 재 료 비: $(252,000 * A) / 3.5 = 432$ 소 계 	7,004	7,470	8,672	23,146	J00123
2. 들어내기(굴삭기,무한궤도 0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $K = 0.7, f = 1 / 1.35 = 0.74, E = (0.65+0.45)/2 - 0.05 = 0.50$ $C_m = 22 \sec(180^\circ)$, q = 0.7 $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 29.67 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 29.67 = 693$ 노 무 비: $23,389 / 29.67 = 788$ 경 비: $20,450 / 29.67 = 689$ 소 계 	6,311	6,682	7,983	20,976	
계 	7,004	7,470	8,672	23,146	
전체 합계	7,004	7,470	8,672	23,146	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 118 구조물터파기(기계100%) 수중리핑암 4M이상 /1M3  기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용)  1. 기계터파기 (100%적용) ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡) $Q = (3.2+3.8) / 2 = 3.50 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 20,577 / 3.5 = 5,879 노 무 비: 23,389 / 3.5 = 6,682 경 비: 27,943 / 3.5 = 7,983 2) 치즐소모량 $A = 0.006$ 재 료 비: $(252,000 * A) / 3.5 = 432$ 소 계 	7,223	7,719	8,889	23,831	J00128
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $K = 0.7, f = 1/1.35 = 0.74, E = (0.50+0.35)/2 - 0.05 = 0.38$ $C_m = 22 \sec(180^\circ), q = 0.7$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 22.55 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 20,577 / 22.55 = 912 노 무 비: 23,389 / 22.55 = 1,037 경 비: 20,450 / 22.55 = 906 소 계 	912	1,037	906	2,855	
계	7,223	7,719	8,889	23,831	
전체 합계	7,223	7,719	8,889	23,831	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 119 구조물터파기(기계100%) 육상발파암 0~4M /1M3 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) 1. 기계터파기 (100%적용) ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡) $Q = (3.5+2.5+1.8) / 3 = 2.60 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 2.6 = 7,914$ 노 무 비: $23,389 / 2.6 = 8,995$ 경 비: $27,943 / 2.6 = 10,747$ 2) 치즐소모량 $A = (0.006+0.02+0.03) / 3 = 0.018$ 재 료 비: $(252,000 * A) / 2.6 = 1,744$ 소 계	10,855	10,355	12,023	33,233	J00129
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $K = 0.55, f = 1/1.625 = 0.62, E = 0.45 - 0.05=0.40$ $C_m = 20 \sec(135^\circ), q = 0.7$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 17.19 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 17.19 = 1,197$ 노 무 비: $23,389 / 17.19 = 1,360$ 경 비: $21,939 / 17.19 = 1,276$ 소 계	1,197	1,360	1,276	3,833	
계	10,855	10,355	12,023	33,233	
전체 합계	10,855	10,355	12,023	33,233	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 120 구조물터파기(기계100%) 육상발파암 4M이상 /1M3 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) 1. 기계터파기 (100%적용) ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡) $Q = (3.5+2.5+1.8) / 3 = 2.60 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 20,577 / Q = 7,914 노 무 비: 23,389 / Q = 8,995 경 비: 27,943 / Q = 10,747 2) 치즐소모량 $A = (0.006+0.02+0.03) / 3 = 0.018$ 재 료 비: (252,000 * A) / Q = 1,744 소 계	10,975	10,492	12,151	33,618	J00133
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $K = 0.55, f = 1 / 1.625 = 0.62, E = 0.45 - 0.05=0.40$ $C_m = 22 \sec(180^\circ), q = 0.7$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 15.62 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 20,577 / Q = 1,317 노 무 비: 23,389 / Q = 1,497 경 비: 21,939 / Q = 1,404 소 계	1,317	1,497	1,404	4,218	
계	10,975	10,492	12,151	33,618	
전체 합계	10,975	10,492	12,151	33,618	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 122 구조물터파기(기계100%) 수중발파암 4M이상 /1M3 ☞ 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) ☜ 1. 기계터파기 (100%적용) ▶ 건설표준품셈 11-18 참조 ◀ 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡) $Q = (3.5+2.5+1.8) / 3 = 2.60 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $20,577 / 2.6 = 7,914$ 노 무 비: $23,389 / 2.6 = 8,995$ 경 비: $27,943 / 2.6 = 10,747$ 2) 치즐소모량 $A = (0.006+0.02+0.03) / 3 = 0.018$ 재 료 비: $(252,000 * A) / 2.6 = 1,744$ 소 계	11,413	10,990	12,618	35,021	J00138
2. 들어내기(굴삭기,무한궤도0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $K = 0.55, f = 1 / 1.625 = 0.62, E = 0.35 - 0.05=0.30$ $C_m = 22 \text{ sec}(180^\circ) , q = 0.7$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 11.72 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $20,577 / 11.72 = 1,755$ 노 무 비: $23,389 / 11.72 = 1,995$ 경 비: $21,939 / 11.72 = 1,871$ 소 계	1,755	1,995	1,871	5,621	
계	11,413	10,990	12,618	35,021	
전체 합계	11,413	10,990	12,618	35,021	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 123 되메우기(기계100%) 굴삭기0.7㎡ /1M3 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) 역 1. 부 설(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $q = 0.7, f = 0.9 / 1.3=0.69, E = 0.65$ $K = 0.9 , C_m = 18 \text{ sec}(90)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 56.51 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 56.51 = 364$ 노 무 비: $23,389 / 56.51 = 413$ 경 비: $18,961 / 56.51 = 335$ 계 전체 합계	364 364 364 364 364 364	413 413 413 413 413 413	335 335 335 335 335 335	1,112 364 413 335 1,112 1,112	J00139

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 124 퇴메우기및다짐(기계100%) 굴삭기0.7㎡+래머80kg /1MC ④ 기계 100%(단 유지관리등 소규모 공사에는 기계90%+인력10%적용) ④ 1. 부 설(굴삭기, 무한궤도 0.7 ㎡) ▶ 건설표준품셈 11-3 참조 ◀ $q = 0.7, f = 0.9/1.3 = 0.69, E = 0.65$ $K = 0.9, C_m = 18 \text{ sec}(90)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 56.51 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $20,577 / 56.51 = 364$ 노 무 비: $23,389 / 56.51 = 413$ 경 비: $18,961 / 56.51 = 335$ 소 계	649	4,746	429	5,824	J00140
2. 다 짐 (래머 80Kg) ▶ 건설표준품셈 11-12 참조 ◀ $H = 0.15, f = 1.0, E = 0.5$ $P = 57 \text{ 회}, N = 36000 \text{ 회}$ $A = 0.28 * 0.33 = 0.0924 \text{ m}^2$ $Q = N * A * H * f * E / P = 4.38 \text{ m}^3$ 재 료 비: $1,252 / 4.38 = 285$ 노 무 비: $18,982 / 4.38 = 4,333$ 경 비: $412 / 4.38 = 94$ 소 계	285	4,333	94	4,712	
계	649	4,746	429	5,824	
전체 합계	649	4,746	429	5,824	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 125 퇴메우기및다짐(인력10%) 굴삭기0.7㎡+래머80kg /1M3	612	5,574	395	6,581	J00141
1. 부 설(굴삭기, 무한궤도0.7 ㎡) 90%					
q = 0.7, f= 0.9/1.30 = 0.69, E = 0.65					
K = 0.9 , Cm = 18 sec(90)					
Q = 3600 * q * K * f * E / Cm =56.51 ㎡/hr					
재 료 비: 20,577 / Q * 0.9 = 327	327			327	
노 무 비: 23,389 / Q * 0.9 = 372		372		372	
경 비: 18,961 / Q * 0.9 = 301			301	301	
소 계	327	372	301	1,000	
2. 인 력 : 10%					
보통인부: 84,166 * 0.1 인 * 0.1 = 841		841		841	
작업반장: 105,826 * 0.1/37.5 * 0.1 =28		28		28	
소 계		869		869	
3. 다 짐 (래머 80Kg)					
H = 0.15, f = 1.0 , E = 0.5					
P = 57 회 , N = 36000 회					
A = 0.28 * 0.33= 0.0924 ㎡					
Q = N * A * H * f * E / P =4.38 ㎡/hr					
재 료 비: 1,252 / Q = 285	285			285	
노 무 비: 18,982 / Q = 4,333		4,333		4,333	
경 비: 412 / Q = 94			94	94	
소 계	285	4,333	94	4,712	
계	612	5,574	395	6,581	
전체 합계	612	5,574	395	6,581	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 126 되메우기및다짐(인력20%) 굴삭기0.7㎡+래머80kg /1M3 1. 부 설(굴삭기, 무한궤도 0.7 ㎡) 80% $q = 0.7, f = 0.9/1.30 = 0.69, E = 0.65$ $K = 0.9, C_m = 18 \text{ sec}(90)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 56.51 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $20,577 / Q * 0.8 = 291$ 노 무 비: $23,389 / Q * 0.8 = 331$ 경 비: $18,961 / Q * 0.8 = 268$ 소 계	576	6,403	362	7,341	J00142
2. 인 력 : 20% 보통인부: $84,166 * 0.1 \text{ 인} * 0.2 = 1,683$ 작업반장: $105,826 * 0.1/37.5 * 0.2 = 56$ 소 계	291	331	268	890	
3. 다 짐 (래머 80Kg) $H = 0.15, f = 1.0, E = 0.5$ $P = 57 \text{ 회}, N = 36000 \text{ 회}$ $A = 0.28 * 0.33 = 0.0924 \text{ ㎡}$ $Q = N * A * H * f * E / P = 4.38 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $1,252 / Q = 285$ 노 무 비: $18,982 / Q = 4,333$ 경 비: $412 / Q = 94$ 소 계	285	4,333	94	4,712	
계	576	6,403	362	7,341	
전체 합계	576	6,403	362	7,341	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 127 되메우기및다짐(인력50%) 굴삭기0.7㎡+래머80kg /1M3 1. 부 설(굴삭기, 무한궤도 0.7 ㎡) 50% $q = 0.7, f = 0.9/1.30 = 0.69, E = 0.65$ $K = 0.9, C_m = 18 \text{ sec}(90)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 56.51 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $20,577 / Q * 0.5 = 182$ 노 무 비: $23,389 / Q * 0.5 = 206$ 경 비: $18,961 / Q * 0.5 = 167$ 소 계 2. 인 력 : 50% 보통인부: $84,166 * 0.1 \text{ 인} * 0.5 = 4,208$ 작업반장: $105,826 * 0.1/37.5 * 0.5 = 141$ 소 계 3. 다 짐 (래머 80Kg) $H = 0.15, f = 1.0, E = 0.5$ $P = 57 \text{ 회}, N = 36000 \text{ 회}$ $A = 0.28 * 0.33 = 0.0924 \text{ ㎡}$ $Q = N * A * H * f * E / P = 4.38 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $1,252 / Q = 285$ 노 무 비: $18,982 / Q = 4,333$ 경 비: $412 / Q = 94$ 소 계 계 전체 합계	467 182 182 206 167 182 206 167 4,208 141 4,349 285 4,333 94 285 4,333 94 467 467	8,888 206 206 4,208 141 4,349 4,333 94 4,333 8,888 8,888	261 167 167 555 4,208 141 4,349 94 4,712 261 261	9,616 555 4,349 4,712 9,616 9,616	J00143

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 128 L형측구(TYPE-1) 인력타설, H=0.50M /1M	10,259	28,056	75	38,390	J00145
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.343 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.343 m³ * 27,650 = 9,483		9,483		9,483	# 173
경 비: 0.343 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		9,483		9,483	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 1.104 m² * 8,271 = 9,131	9,131			9,131	# 195
노 무 비: 1.104 m² * 15,688 = 17,319		17,319		17,319	# 195
경 비: 1.104 m² * 0 = 0					# 195
소 계	9,131	17,319		26,450	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.0009 TON * 4,730 * 0.3 = 1	1			1	# 185
노 무 비: 0.0009 TON * 441,506 * 0.3 = 119		119		119	# 185
경 비: 0.0009 TON * 3,333 * 0.3 = 0					# 185
소 계	1	119		120	
4. 되메우기(기계100%)					
- 산근 # 123 참조					
재 료 비: 0.200 m³ * 364 = 72	72			72	# 123
노 무 비: 0.200 m³ * 413 = 82		82		82	# 123
경 비: 0.200 m³ * 335 = 67			67	67	# 123
소 계	72	82	67	221	
5. 신축이음(t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.011 m² * 1,501 = 16	16			16	# 246
노 무 비: 0.011 m² * 3,425 = 37		37		37	# 246
경 비: 0.011 m² * 0 = 0					# 246
소 계	16	37		53	
6. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.243 M * 1,022 = 248	248			248	# 433

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: 0.243 M * 2,251 = 546		546		546	# 433
경비: 0.243 M * 33 = 8			8	8	# 433
소계	248	546	8	802	
7. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재료비: 1.400 m² * 565 = 791	791			791	# 234
노무비: 1.400 m² * 336 = 470		470		470	# 234
경비: 1.400 m² * 0 = 0					# 234
소계	791	470		1,261	
계	10,259	28,056	75	38,390	
전체 합계	10,259	28,056	75	38,390	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 129 L형측구(기계타설) 기계포설, H=0.50M /1M 1. 콘크리트타설 - Qt [타설량] = 0.343 m³ - Q [일당시공량] = 350.00 m/일 - Qp [시간당작업량] = 350 / 8*(0.343/0.33) = 45.473 m/hr 1) 재 료 비 레미콘(19-21-5): 0.343 m³ * 1.02 = 0.350 m³ ----- 별산 2) 포 설 가) 기계사용료 (콘크리트 휘니셔, 중앙분리대용105.9kw) 재 료 비 : 18,186 / 45.473 = 399 노 무 비 : 23,389 / 45.473 = 514 경 비 : 48,850 / 45.473 = 1,074 나) 인 건 비 보통인부 : 2 인 * 84,166 / (45.473 * 8) = 462 3) 양 생 가) 인 건 비 보통인부 : 0.022 인 * 84,166 * 0.343 =635 나) 기구 손료(인건비의 31%) 635 * 31/100 = 196 소 계	1,526	2,746	1,345	5,617	J00146
3. 비닐깔기 - 산근 # 234 참조 재 료 비 : 1.40 m² * 565 = 791 노 무 비 : 1.40 m² * 336 = 470 경 비 : 1.40 m² * 0 = 0 소 계	791	470		1,261	# 234 # 234 # 234
4. 수축줄눈 설치 - 산근 # 433 참조 재 료 비 : 0.243 m * 1,022 = 248 노 무 비 : 0.243 m * 2,251 = 546 경 비 : 0.243 m * 33 = 8 소 계	248	546	8	802	# 433 # 433 # 433
5. 신축줄눈 설치 (스치로폴 t=10mm) - 산근 # 246 참조 재 료 비 : 0.011 m² * 1,501 = 16	16			16	# 246

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비 : $0.011 \text{ m}^2 * 3,425 = 37$		37		37	# 246
경비 : $0.011 \text{ m}^2 * 0 = 0$					# 246
소계	16	37		53	
6. 되메우기(기계100%)					
- 산근 # 123 참조					
재료비: $0.200 \text{ m}^2 * 364 = 72$	72			72	# 123
노무비: $0.200 \text{ m}^2 * 413 = 82$		82		82	# 123
경비: $0.200 \text{ m}^2 * 335 = 67$			67	67	# 123
소계	72	82	67	221	
계	1,526	2,746	1,345	5,617	
전체 합계	1,526	2,746	1,345	5,617	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 130 L형측구(TYPE-2) 인력타설, H=1.20M /1M	23,727	67,298	222	91,247	J00147
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.913 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.913 m³ * 27,650 = 25,244		25,244		25,244	# 173
경 비: 0.913 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		25,244		25,244	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 2.540 m² * 8,271 = 21,008	21,008			21,008	# 195
노 무 비: 2.540 m² * 15,688 = 39,847		39,847		39,847	# 195
경 비: 2.540 m² * 0 = 0					# 195
소 계	21,008	39,847		60,855	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.0014 TON * 4,730 * 0.3 = 1	1			1	# 185
노 무 비: 0.0014 TON * 441,506 * 0.3 = 185		185		185	# 185
경 비: 0.0014 TON * 3,333 * 0.3 = 1			1	1	# 185
소 계	1	185	1	187	
4. 되메우기(기계100%)					
- 산근 # 123 참조					
재 료 비: 0.619 m³ * 364 = 225	225			225	# 123
노 무 비: 0.619 m³ * 413 = 255		255		255	# 123
경 비: 0.619 m³ * 335 = 207			207	207	# 123
소 계	225	255	207	687	
5. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.030 m² * 1,501 = 45	45			45	# 246
노 무 비: 0.030 m² * 3,425 = 102		102		102	# 246
경 비: 0.030 m² * 0 = 0					# 246
소 계	45	102		147	
6. PVC관 설치(Φ50mm)					
- 산근 # 218 참조					
재 료 비: 0.512 m * 1,287 = 658	658			658	# 218

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $0.512 \text{ m} \times 64 = 32$		32		32	# 218
경비: $0.512 \text{ m} \times 0 = 0$					# 218
소계	658	32		690	
7. 부직포설치					
- 산근 # 220 참조					
재료비: $0.360 \text{ m}^2 \times 942 = 339$	339			339	# 220
노무비: $0.360 \text{ m}^2 \times 126 = 45$		45		45	# 220
경비: $0.360 \text{ m}^2 \times 0 = 0$					# 220
소계	339	45		384	
8. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재료비: $0.442 \text{ M} \times 1,022 = 451$	451			451	# 433
노무비: $0.442 \text{ M} \times 2,251 = 994$		994		994	# 433
경비: $0.442 \text{ M} \times 33 = 14$			14	14	# 433
소계	451	994	14	1,459	
9. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재료비: $1.77 \text{ m}^2 \times 565 = 1,000$	1,000			1,000	# 234
노무비: $1.77 \text{ m}^2 \times 336 = 594$		594		594	# 234
경비: $1.77 \text{ m}^2 \times 0 = 0$					# 234
소계	1,000	594		1,594	
계	23,727	67,298	222	91,247	
전체 합계	23,727	67,298	222	91,247	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 131 L형측구(TYPE-3) 인력타설, H=2.30M /1M	43,668	129,036	557	173,261	J00148
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 1.820 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 1.820 m³ * 27,650 = 50,323		50,323		50,323	# 173
경 비: 1.820 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		50,323		50,323	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 4.788 m² * 8,271 = 39,601	39,601			39,601	# 195
노 무 비: 4.788 m² * 15,688 = 75,114		75,114		75,114	# 195
경 비: 4.788 m² * 0 = 0					# 195
소 계	39,601	75,114		114,715	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.0014 TON * 4,730 * 0.3 = 1	1			1	# 185
노 무 비: 0.0014 TON * 441,506 * 0.3 = 185		185		185	# 185
경 비: 0.0014 TON * 3,333 * 0.3 = 1			1	1	# 185
소 계	1	185	1	187	
4. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.152 m² * 1,501 = 228	228			228	# 246
노 무 비: 0.152 m² * 3,425 = 520		520		520	# 246
경 비: 0.152 m² * 0 = 0					# 246
소 계	228	520		748	
5. PVC관 설치(Φ50mm)					
- 산근 # 218 참조					
재 료 비: 0.841 m * 1,287 = 1,082	1,082			1,082	# 218
노 무 비: 0.841 m * 64 = 53		53		53	# 218
경 비: 0.841 m * 0 = 0					# 218
소 계	1,082	53		1,135	
6. 부직포설치					
- 산근 # 220 참조					
재 료 비: 0.360 m² * 942 = 339	339			339	# 220

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
노 무 비: 0.360 m ² * 126 = 45		45		45	# 220
경 비: 0.360 m ² * 0 = 0					# 220
소 계	339	45		384	
7.비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 2.10 m ² * 565 = 1,186	1,186			1,186	# 234
노 무 비: 2.10 m ² * 336 = 705		705		705	# 234
경 비: 2.10 m ² * 0 = 0					# 234
소 계	1,186	705		1,891	
8. 되메우기(기계100%)					
- 산근 # 123 참조					
재 료 비: 1.600 m ³ * 364 = 582	582			582	# 123
노 무 비: 1.600 m ³ * 413 = 660		660		660	# 123
경 비: 1.600 m ³ * 335 = 536			536	536	# 123
소 계	582	660	536	1,778	
9. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.636 m * 1,022 = 649	649			649	# 433
노 무 비: 0.636 m * 2,251 = 1,431		1,431		1,431	# 433
경 비: 0.636 m * 33 = 20			20	20	# 433
소 계	649	1,431	20	2,100	
계	43,668	129,036	557	173,261	
전체 합계	43,668	129,036	557	173,261	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 132 L형측구(TYPE-4) 인력타설, H=0.35M /1M	6,964	16,906	50	23,920	J00149
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.153 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.153 m³ * 27,650 = 4,230		4,230		4,230	# 173
경 비: 0.153 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		4,230		4,230	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 0.756 m² * 8,271 = 6,252	6,252			6,252	# 195
노 무 비: 0.756 m² * 15,688 = 11,860		11,860		11,860	# 195
경 비: 0.756 m² * 0 = 0					# 195
소 계	6,252	11,860		18,112	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.0009 TON * 4,730 * 0.3 = 1	1			1	# 185
노 무 비: 0.0009 TON * 441,506 * 0.3 = 119		119		119	# 185
경 비: 0.0009 TON * 3,333 * 0.3 = 0					# 185
소 계	1	119		120	
4. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.143 M * 1,022 = 146	146			146	# 433
노 무 비: 0.143 M * 2,251 = 321		321		321	# 433
경 비: 0.143 M * 33 = 4			4	4	# 433
소 계	146	321	4	471	
5. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 0.90 m² * 565 = 508	508			508	# 234
노 무 비: 0.90 m² * 336 = 302		302		302	# 234
경 비: 0.90 m² * 0 = 0					# 234
소 계	508	302		810	
6. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.005 m² * 1,501 = 7	7			7	# 246

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $0.005 \text{ m}^2 * 3,425 = 17$		17		17	# 246
경비: $0.005 \text{ m}^2 * 0 = 0$					# 246
소계	7	17		24	
7. 되메우기(기계100%)					
- 산근 # 123 참조					
재료비: $0.140 \text{ m}^2 * 364 = 50$	50			50	# 123
노무비: $0.140 \text{ m}^2 * 413 = 57$		57		57	# 123
경비: $0.140 \text{ m}^2 * 335 = 46$			46	46	# 123
소계	50	57	46	153	
계	6,964	16,906	50	23,920	
전체 합계	6,964	16,906	50	23,920	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 133 L형측구(TYPE-5) 인력타설, H=0.30M /1M	5,269	15,723	13	21,005	J00150
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.278 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.278 m³ * 27,650 = 7,686		7,686		7,686	# 173
경 비: 0.278 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		7,686		7,686	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 0.380 m² * 8,271 = 3,142	3,142			3,142	# 195
노 무 비: 0.380 m² * 15,688 = 5,961		5,961		5,961	# 195
경 비: 0.380 m² * 0 = 0					# 195
소 계	3,142	5,961		9,103	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.0009 TON * 4,730 * 0.3 = 1	1			1	# 185
노 무 비: 0.0009 TON * 441,506 * 0.3 = 119		119		119	# 185
경 비: 0.0009 TON * 3,333 * 0.3 = 0					# 185
소 계	1	119		120	
4. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.422 M * 1,022 = 431	431			431	# 433
노 무 비: 0.422 M * 2,251 = 949		949		949	# 433
경 비: 0.422 M * 33 = 13			13	13	# 433
소 계	431	949	13	1,393	
5. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 3.00 m² * 565 = 1,695	1,695			1,695	# 234
노 무 비: 3.00 m² * 336 = 1,008		1,008		1,008	# 234
경 비: 3.00 m² * 0 = 0					# 234
소 계	1,695	1,008		2,703	
계	5,269	15,723	13	21,005	
전체 합계	5,269	15,723	13	21,005	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 134 L형측구(TYPE-2) 기계포설 H=1.20M /1M 8,733 21,582 5,808 36,123 J00151 1. 콘크리트타설 - Qt [타설량] = 0.857 m³ - Q [일당시공량] = 350.00 m/일 - Qp [시간당작업량] = 350 / 8*(0.857/0.33) = 113.617 m/hr 1) 재 료 비 레미콘(19-21-5): 0.857 m³ * 1.02 = 0.874 m³ ----- 별산 2) 포 설 가) 기계사용료 (콘크리트 휘니셔, 중앙분리대용105.9kw) 재 료 비 : 18,186 / 113.617 = 160 노 무 비 : 23,389 / 113.617 = 205 경 비 : 48,850 / 113.617 = 429 나) 인 건 비 보통인부 : 2 인 * 84,166 / (113.617 * 8) = 185 3) 양 생 가) 인 건 비 보통인부 : 0.022 인 * 84,166 * 0.857 =1,586 나) 기구 손료(인건비의 31%) 1,586 * 31/100 = 491 소 계 160 1,976 920 3,056 3. 철근가공조립(간단)의 30% - 산근 # 185 참조 재 료 비: 0.0014 TON * 4,730 * 0.3 = 1 노 무 비: 0.0014 TON * 441,506 * 0.3 = 185 경 비: 0.0014 TON * 3,333 * 0.3 = 1 소 계 1 185 1 187 4. 수축줄눈 설치 - 산근 # 433 참조 재 료 비 : 0.374 m * 1,022 = 382 노 무 비 : 0.374 m * 2,251 = 841 경 비 : 0.374 m * 33 = 12 소 계 382 841 12 1,235 5. 신축줄눈 설치 (스치로폴 t=10mm) - 산근 # 246 참조 재 료 비 : 0.030 m² * 1,501 = 45 45 45 # 246					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비 : $0.030 \text{ m}^2 \times 3,425 = 102$ 경비 : $0.030 \text{ m}^2 \times 0 = 0$ 소 계	45	102		147	# 246
6. PVC관 설치(Φ50mm)					
- 산근 # 218 참조					
재료비: $0.522 \text{ m} \times 1,287 = 671$	671			671	# 218
노무비: $0.522 \text{ m} \times 64 = 33$		33		33	# 218
경비: $0.522 \text{ m} \times 0 = 0$					# 218
소 계	671	33		704	
6. 부직포설치					
- 산근 # 220 참조					
재료비: $0.360 \text{ m}^2 \times 942 = 339$	339			339	# 220
노무비: $0.360 \text{ m}^2 \times 126 = 45$		45		45	# 220
경비: $0.360 \text{ m}^2 \times 0 = 0$					# 220
소 계	339	45		384	
7. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재료비 : $1.77 \text{ m}^2 \times 565 = 1,000$	1,000			1,000	# 234
노무비 : $1.77 \text{ m}^2 \times 336 = 594$		594		594	# 234
경비 : $1.77 \text{ m}^2 \times 0 = 0$					# 234
소 계	1,000	594		1,594	
8. 되메우기(기계100%)					
- 산근 # 123 참조					
재료비: $0.619 \text{ m}^3 \times 364 = 225$	225			225	# 123
노무비: $0.619 \text{ m}^3 \times 413 = 255$		255		255	# 123
경비: $0.619 \text{ m}^3 \times 335 = 207$			207	207	# 123
소 계	225	255	207	687	
계	2,823	4,031	1,140	7,994	
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 콘크리트 포설및양생					
1) 포설 (콘크리트 피니셔, 105.9kw)					
$Q = 0.8 \text{ M/MIN} \times 0.9 \times 0.343 \text{ M}^3/\text{M} \times 60 = 14.82 \text{ m}^3/\text{hr}$					
재료비: $18,186 / 14.82 = 1,227$	1,227			1,227	
노무비: $23,389 / 14.82 = 1,578$		1,578		1,578	
경비: $48,850 / 14.82 = 3,296$			3,296	3,296	
2) 양 생					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
$A = 2.048 \text{ M}^2/\text{M} / 0.343 \text{ M}^3/\text{M} = 5.97 \text{ M}^2/\text{M}^3$ 양생공: $0.003 \text{ 인} * A * 84,166 = 1,507$ 기구손료 (노무비의 5%) $1,507 * 5 / 100 = 75$		1,507		1,507	
3) 포설인건비 (기계포설)			75	75	
1일포설량: $Q1=Q*8 \text{ hr} = 118.56 \text{ m}^3$ 보통인부: 5인 청소 및 라인설치: 1인 측구양쪽 콘크리트정리: 2인 POWER COVER 작업원: 2인 미장공(JOINT): 1인 보통인부: $5 \text{ 인} * 84,166 / Q1 = 3,549$ 미장공: $1 \text{ 인} * 129,924 / Q1 = 1,095$		3,549		3,549	
단위보정*0.343		1,095		1,095	
소 계	1,227	7,729	3,371	12,327	
2. 수축줄눈					
6M간격으로 CUTTING 연장이 = 3.25/개소당					
가)콘크리트 절단					
노무비: $3.25 \text{ M} * 1,599 = 5,196$		5,196		5,196	# 13
재료비: $3.25 \text{ M} * 758 = 2,463$	2,463			2,463	# 13
경 비: $3.25 \text{ M} * 33 = 107$			107	107	# 13
나)BACK UP ROD(D=5MM)					
재료비 : $1.0 \text{ M} * 4.00 * 1.05 = 4$	4			4	
다)프라이머(상온형)					
$A=0.0155*2+(3.14*0.0032)/2*1 \text{ M} = 0.04 \text{ M}^3/\text{M}$					
재료비: $A*0.25 \text{ L/M}^3 * 1.03*2750 = 28$	28			28	
라)충진제(상온형)					
$B=(0.01*0.0032+(0.0032*0.0025/3))*1 \text{ M} * 1.180 \text{ KG/M}^3 = 0.04$					
재료비: $B * 1.03*1,050 = 43$	43			43	
마)설치비					
보통인부: $4 \text{ 인} * 84,166 / 100 \text{ M} = 3,366$		3,366		3,366	
소계	2,538	8,562	107	11,207	
3. 장 비					
가)콘크리트운반(덤프트럭 15TON)					
$E=0.95, L=15.00, W=6.0, Cmc=1.5, t1=1.5, t2=7.5$					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
$CM1=3 \times L+5=13.79$ $CM2=W/1.88 \times Cmc+t1+t2=0.00$ $Cm=63.69$ $Q=60 \times W \times E / Cm=5.37$ M3/HR 경비: $14,383 / Q \times 0.281=752$ 재료비: $31,903 / Q \times 0.281=1,669$ 노무비: $23,389 / Q \times (52.4 / 89.13) \times 0.281=719$	1,669	719	752	752 1,669 719	
나)투입(굴삭기, 무한궤도 0.7M3) $Q1=0.7$, $K=0.7$ $F=1.0$, $E=0.9$ $CM=21$ SEC(135) $Q2=0.8 \times 0.9 \times 0.281 \times 60=12.14$ M3/HR 경비: $18,961 / Q2 \times 0.281=438$ 재료비: $20,577 / Q2 \times 0.281=476$ 노무비: $23,389 / Q2 \times 0.281=541$	476	541	438	438 476 541	
소계	2,145	1,260	1,190	4,595	
계	5,910	17,551	4,668	28,129	
전체 합계	8,733	21,582	5,808	36,123	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 135 U형측구(TYPE-1) H=0.30M /1M	7,895	17,981		25,876	J00152
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.130 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.130 m³ * 27,650 = 3,594		3,594		3,594	# 173
경 비: 0.130 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		3,594		3,594	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 0.90 m³ * 8,271 = 7,443	7,443			7,443	# 195
노 무 비: 0.90 m³ * 15,688 = 14,119		14,119		14,119	# 195
경 비: 0.90 m³ * 0 = 0					# 195
소 계	7,443	14,119		21,562	
3. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 0.80 m³ * 565 = 452	452			452	# 234
노 무 비: 0.80 m³ * 336 = 268		268		268	# 234
경 비: 0.80 m³ * 0 = 0					# 234
소 계	452	268		720	
계	7,895	17,981		25,876	
전체 합계	7,895	17,981		25,876	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 136 U형측구(TYPE-2) H=0.60M /1M	34,323	85,994	27	120,344	J00153
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 철근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 175 참조					
재 료 비: 0.627 m³ * 0 = 0					# 175
노 무 비: 0.627 m³ * 30,996 = 19,434		19,434		19,434	# 175
경 비: 0.627 m³ * 0 = 0					# 175
소 계		19,434		19,434	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 3.980 m² * 8,271 = 32,918	32,918			32,918	# 195
노 무 비: 3.980 m² * 15,688 = 62,438		62,438		62,438	# 195
경 비: 3.980 m² * 0 = 0					# 195
소 계	32,918	62,438		95,356	
3. 철근가공조립(간단)					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.00829 TON * 4,730 = 39	39			39	# 185
노 무 비: 0.00829 TON * 441,506 = 3,660		3,660		3,660	# 185
경 비: 0.00829 TON * 3,333 = 27			27	27	# 185
소 계	39	3,660	27	3,726	
4. PVC관 설치(Φ50mm)					
- 산근 # 218 참조					
재 료 비: 0.50 m * 1,287 = 643	643			643	# 218
노 무 비: 0.50 m * 64 = 32		32		32	# 218
경 비: 0.50 m * 0 = 0					# 218
소 계	643	32		675	
5. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.28 m² * 565 = 723	723			723	# 234
노 무 비: 1.28 m² * 336 = 430		430		430	# 234
경 비: 1.28 m² * 0 = 0					# 234
소 계	723	430		1,153	
계	34,323	85,994	27	120,344	
전체 합계	34,323	85,994	27	120,344	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 137 U형측구(TYPE-3) H=0.80M /1M	40,943	101,846	30	142,819	J00154
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 철근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 175 참조					
재 료 비: 0.723 m³ * 0 = 0					# 175
노 무 비: 0.723 m³ * 30,996 = 22,410		22,410		22,410	# 175
경 비: 0.723 m³ * 0 = 0					# 175
소 계		22,410		22,410	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 4.780 m² * 8,271 = 39,535	39,535			39,535	# 195
노 무 비: 4.780 m² * 15,688 = 74,988		74,988		74,988	# 195
경 비: 4.780 m² * 0 = 0					# 195
소 계	39,535	74,988		114,523	
3. 철근가공조립(간단)					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.00903 TON * 4,730 = 42	42			42	# 185
노 무 비: 0.00903 TON * 441,506 = 3,986		3,986		3,986	# 185
경 비: 0.00903 TON * 3,333 = 30			30	30	# 185
소 계	42	3,986	30	4,058	
4. PVC관 설치(Φ50mm)					
- 산근 # 218 참조					
재 료 비: 0.50 m * 1,287 = 643	643			643	# 218
노 무 비: 0.50 m * 64 = 32		32		32	# 218
경 비: 0.50 m * 0 = 0					# 218
소 계	643	32		675	
5. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.28 m² * 565 = 723	723			723	# 234
노 무 비: 1.28 m² * 336 = 430		430		430	# 234
경 비: 1.28 m² * 0 = 0					# 234
소 계	723	430		1,153	
계	40,943	101,846	30	142,819	
전체 합계	40,943	101,846	30	142,819	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 138 U형측구(TYPE-4) H=1.0M /1M	47,564	117,703	32	165,299	J00155
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 철근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 175 참조					
재 료 비: 0.819 m³ * 0 = 0					# 175
노 무 비: 0.819 m³ * 30,996 = 25,385		25,385		25,385	# 175
경 비: 0.819 m³ * 0 = 0					# 175
소 계		25,385		25,385	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 5.580 m² * 8,271 = 46,152	46,152			46,152	# 195
노 무 비: 5.580 m² * 15,688 = 87,539		87,539		87,539	# 195
경 비: 5.580 m² * 0 = 0					# 195
소 계	46,152	87,539		133,691	
3. 철근가공조립(간단)					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.00978 TON * 4,730 = 46	46			46	# 185
노 무 비: 0.00978 TON * 441,506 = 4,317		4,317		4,317	# 185
경 비: 0.00978 TON * 3,333 = 32			32	32	# 185
소 계	46	4,317	32	4,395	
4. PVC관 설치(Φ50mm)					
- 산근 # 218 참조					
재 료 비: 0.50 m * 1,287 = 643	643			643	# 218
노 무 비: 0.50 m * 64 = 32		32		32	# 218
경 비: 0.50 m * 0 = 0					# 218
소 계	643	32		675	
5. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.28 m² * 565 = 723	723			723	# 234
노 무 비: 1.28 m² * 336 = 430		430		430	# 234
경 비: 1.28 m² * 0 = 0					# 234
소 계	723	430		1,153	
계	47,564	117,703	32	165,299	
전체 합계	47,564	117,703	32	165,299	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 140 U형측구(TYPE-6) H=0.5M /1M	20,839	50,349	3	71,191	J00157
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.405 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.405 m³ * 27,650 = 11,198		11,198		11,198	# 173
경 비: 0.405 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		11,198		11,198	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 2.444 m² * 8,271 = 20,214	20,214			20,214	# 195
노 무 비: 2.444 m² * 15,688 = 38,341		38,341		38,341	# 195
경 비: 2.444 m² * 0 = 0					# 195
소 계	20,214	38,341		58,555	
3. 철근가공조립(간단)					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.001 TON * 4,730 = 4	4			4	# 185
노 무 비: 0.001 TON * 441,506 = 441		441		441	# 185
경 비: 0.001 TON * 3,333 = 3			3	3	# 185
소 계	4	441	3	448	
4.비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.10 m² * 565 = 621	621			621	# 234
노 무 비: 1.10 m² * 336 = 369		369		369	# 234
경 비: 1.10 m² * 0 = 0					# 234
소 계	621	369		990	
계	20,839	50,349	3	71,191	
전체 합계	20,839	50,349	3	71,191	

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 143 U형플룸관부설(재료비제외) D=300mm /1M ▶ 건설표준품셈 6-8-1 참조 ◀ * 중량150 - 300kg미만적용 1. 재 료 비 별 산 소 계 2. 노 무 비 특별인부: 102,334 * 0.014 / 2 =716 보통인부: 84,166 * 0.036 / 2 =1,514 소 계 3. 기구손료(인건비의 2%) 2,230 * 0.02 =44 소 계 4. 크레인(10TON) 재 료 비: 7,680 * 0.11 / 2 =422 노 무 비: 23,389 * 0.11 / 2 =1,286 경 비: 23,436 * 0.11 / 2 =1,288 소 계 계 전체 합계	422 716 1,514 2,230 44 422 1,286 1,288 422 3,516 422	3,516 716 1,514 2,230 44 1,286 1,288 3,516 3,516 3,516	1,332 44 1,288 1,332 1,332	5,270 716 1,514 2,230 44 422 2,996 5,270 5,270	J00160

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 148 V형측구(TYPE-1) H=0.45M /1M	19,593	47,934	10	67,537	J00172
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.410 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.410 m³ * 27,650 = 11,336		11,336		11,336	# 173
경 비: 0.410 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		11,336		11,336	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 2.240 m² * 8,271 = 18,527	18,527			18,527	# 195
노 무 비: 2.240 m² * 15,688 = 35,141		35,141		35,141	# 195
경 비: 2.240 m² * 0 = 0					# 195
소 계	18,527	35,141		53,668	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.00199 TON * 4,730 * 0.3 = 2	2			2	# 185
노 무 비: 0.00199 TON * 441,506 * 0.3 = 263		263		263	# 185
경 비: 0.00199 TON * 3,333 * 0.3 = 1			1	1	# 185
소 계	2	263	1	266	
4. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.034 m² * 1,501 = 51	51			51	# 246
노 무 비: 0.034 m² * 3,425 = 116		116		116	# 246
경 비: 0.034 m² * 0 = 0					# 246
소 계	51	116		167	
5. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.290 m * 1,022 = 296	296			296	# 433
노 무 비: 0.290 m * 2,251 = 652		652		652	# 433
경 비: 0.290 m * 33 = 9			9	9	# 433
소 계	296	652	9	957	
6. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.270 m² * 565 = 717	717			717	# 234

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 149 V형측구(TYPE-2) H=0.60M /1M	24,780	60,770	12	85,562	J00173
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.520 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.520 m³ * 27,650 = 14,378		14,378		14,378	# 173
경 비: 0.520 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		14,378		14,378	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 2.853 m² * 8,271 = 23,597	23,597			23,597	# 195
노 무 비: 2.853 m² * 15,688 = 44,757		44,757		44,757	# 195
경 비: 2.853 m² * 0 = 0					# 195
소 계	23,597	44,757		68,354	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.00199 TON * 4,730 * 0.3 = 2	2			2	# 185
노 무 비: 0.00199 TON * 441,506 * 0.3 = 263		263		263	# 185
경 비: 0.00199 TON * 3,333 * 0.3 = 1			1	1	# 185
소 계	2	263	1	266	
4. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.043 m² * 1,501 = 64	64			64	# 246
노 무 비: 0.043 m² * 3,425 = 147		147		147	# 246
경 비: 0.043 m² * 0 = 0					# 246
소 계	64	147		211	
5. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.342 m * 1,022 = 349	349			349	# 433
노 무 비: 0.342 m * 2,251 = 769		769		769	# 433
경 비: 0.342 m * 33 = 11			11	11	# 433
소 계	349	769	11	1,129	
6. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.360 m² * 565 = 768	768			768	# 234

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 150 V형측구(TYPE-3) H=1.00M /1M	38,626	96,871	16	135,513	J00174
*설계도면참조 - 물량별도적용					
1. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.880 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.880 m³ * 27,650 = 24,332		24,332		24,332	# 173
경 비: 0.880 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		24,332		24,332	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 4.488 m² * 8,271 = 37,120	37,120			37,120	# 195
노 무 비: 4.488 m² * 15,688 = 70,407		70,407		70,407	# 195
경 비: 4.488 m² * 0 = 0					# 195
소 계	37,120	70,407		107,527	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.00199 TON * 4,730 * 0.3 = 2	2			2	# 185
노 무 비: 0.00199 TON * 441,506 * 0.3 = 263		263		263	# 185
경 비: 0.00199 TON * 3,333 * 0.3 = 1			1	1	# 185
소 계	2	263	1	266	
4. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.073 m² * 1,501 = 109	109			109	# 246
노 무 비: 0.073 m² * 3,425 = 250		250		250	# 246
경 비: 0.073 m² * 0 = 0					# 246
소 계	109	250		359	
5. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.481 m * 1,022 = 491	491			491	# 433
노 무 비: 0.481 m * 2,251 = 1,082		1,082		1,082	# 433
경 비: 0.481 m * 33 = 15			15	15	# 433
소 계	491	1,082	15	1,588	
6. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.600 m² * 565 = 904	904			904	# 234

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 151 산마루측구(TYPE-1) H=0.45M /1M	26,211	61,857	6,888	94,956	J00175
1. 비탈면 구조물 콘크리트 타설(경사1:1.20이상)					
- 산근 # 183 참조					
재 료 비: 0.352 m³ * 11,891 = 4,185	4,185			4,185	# 183
노 무 비: 0.352 m³ * 58,384 = 20,551		20,551		20,551	# 183
경 비: 0.352 m³ * 19,540 = 6,878			6,878	6,878	# 183
소 계	4,185	20,551	6,878	31,614	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 2.552 m² * 8,271 = 21,107	21,107			21,107	# 195
노 무 비: 2.552 m² * 15,688 = 40,035		40,035		40,035	# 195
경 비: 2.552 m² * 0 = 0					# 195
소 계	21,107	40,035		61,142	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.001 TON * 4,730 * 0.3 = 1	1			1	# 185
노 무 비: 0.001 TON * 441,506 * 0.3 = 132		132		132	# 185
경 비: 0.001 TON * 3,333 * 0.3 = 0					# 185
소 계	1	132		133	
4. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.029 m² * 1,501 = 43	43			43	# 246
노 무 비: 0.029 m² * 3,425 = 99		99		99	# 246
경 비: 0.029 m² * 0 = 0					# 246
소 계	43	99		142	
5. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.316 m * 1,022 = 322	322			322	# 433
노 무 비: 0.316 m * 2,251 = 711		711		711	# 433
경 비: 0.316 m * 33 = 10			10	10	# 433
소 계	322	711	10	1,043	
6. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 0.980 m² * 565 = 553	553			553	# 234
노 무 비: 0.980 m² * 336 = 329		329		329	# 234

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
경비: 0.980 m ² * 0 = 0					# 234
소계	553	329		882	
계	26,211	61,857	6,888	94,956	
전체 합계	26,211	61,857	6,888	94,956	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 152 산마루측구(TYPE-2) H=0.60M /1M	33,320	78,317	8,610	120,247	J00176
1. 비탈면 구조물 콘크리트 타설(경사1:1.2이상)					
- 산근 # 183 참조					
재 료 비: 0.440 m³ * 11,891 = 5,232	5,232			5,232	# 183
노 무 비: 0.440 m³ * 58,384 = 25,688		25,688		25,688	# 183
경 비: 0.440 m³ * 19,540 = 8,597			8,597	8,597	# 183
소 계	5,232	25,688	8,597	39,517	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 3.254 m² * 8,271 = 26,913	26,913			26,913	# 195
노 무 비: 3.254 m² * 15,688 = 51,048		51,048		51,048	# 195
경 비: 3.254 m² * 0 = 0					# 195
소 계	26,913	51,048		77,961	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.001 TON * 4,730 * 0.3 = 1	1			1	# 185
노 무 비: 0.001 TON * 441,506 * 0.3 = 132		132		132	# 185
경 비: 0.001 TON * 3,333 * 0.3 = 0					# 185
소 계	1	132		133	
4. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.037 m² * 1,501 = 55	55			55	# 246
노 무 비: 0.037 m² * 3,425 = 126		126		126	# 246
경 비: 0.037 m² * 0 = 0					# 246
소 계	55	126		181	
5. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.400 m * 1,022 = 408	408			408	# 433
노 무 비: 0.400 m * 2,251 = 900		900		900	# 433
경 비: 0.400 m * 33 = 13			13	13	# 433
소 계	408	900	13	1,321	
6. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.26 m² * 565 = 711	711			711	# 234
노 무 비: 1.26 m² * 336 = 423		423		423	# 234

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
경비: 1.26㎡ * 0 = 0					# 234
소계	711	423		1,134	
계	33,320	78,317	8,610	120,247	
전체 합계	33,320	78,317	8,610	120,247	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 153 산마루측구(TYPE-3) H=1.00M /1M	52,342	124,284	14,082	190,708	J00177
1. 비탈면 구조물 콘크리트 타설(경사1:1.2이상)					
- 산근 # 183 참조					
재 료 비: 0.720 m ³ * 11,891 = 8,561	8,561			8,561	# 183
노 무 비: 0.720 m ³ * 58,384 = 42,036		42,036		42,036	# 183
경 비: 0.720 m ³ * 19,540 = 14,068			14,068	14,068	# 183
소 계	8,561	42,036	14,068	64,665	
2. 거푸집 (합판 4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 5.124 m ² * 8,271 = 42,380	42,380			42,380	# 195
노 무 비: 5.124 m ² * 15,688 = 80,385		80,385		80,385	# 195
경 비: 5.124 m ² * 0 = 0					# 195
소 계	42,380	80,385		122,765	
3. 철근가공조립(간단)의 30%					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 0.001 TON * 4,730 * 0.3 = 1	1			1	# 185
노 무 비: 0.001 TON * 441,506 * 0.3 = 132		132		132	# 185
경 비: 0.001 TON * 3,333 * 0.3 = 0					# 185
소 계	1	132		133	
4. 신축이음(스치로폴, t=10mm)					
- 산근 # 246 참조					
재 료 비: 0.063 m ² * 1,501 = 94	94			94	# 246
노 무 비: 0.063 m ² * 3,425 = 215		215		215	# 246
경 비: 0.063 m ² * 0 = 0					# 246
소 계	94	215		309	
5. 수축줄눈(6*50mm)					
- 산근 # 433 참조					
재 료 비: 0.450 m * 1,022 = 459	459			459	# 433
노 무 비: 0.450 m * 2,251 = 1,012		1,012		1,012	# 433
경 비: 0.450 m * 33 = 14			14	14	# 433
소 계	459	1,012	14	1,485	
6. 비닐깔기					
- 산근 # 234 참조					
재 료 비: 1.50 m ² * 565 = 847	847			847	# 234
노 무 비: 1.50 m ² * 336 = 504		504		504	# 234

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
경비: 1.50㎡ * 0 = 0					# 234
소계	847	504		1,351	
계	52,342	124,284	14,082	190,708	
전체 합계	52,342	124,284	14,082	190,708	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 155 맹암거 TYPE-1 토사구간 /1M	9,654	6,351		16,005	J00179
1. 유공관(D200m/m)					
1) 자재비 (현장도착도)					
유공관(D200m/m)): 1.0 M * 7,390 * 1.02 = 7,537	7,537			7,537	
2) 접합 및 부설비					
배관공: 0.022 인 * 108,729 / 4 = 598		598		598	
특별인부: 0.022 인 * 102,334 / 4 = 562		562		562	
소계	7,537	1,160		8,697	
2. 부직포					
1) 자재비					
(월타메드SE3D): 2.017 M2 * 1,050 = 2,117	2,117			2,117	
2) 설치비					
보통인부 : 0.0015 인 *84,166 = 126		126		126	
소계	2,117	126		2,243	
3. 쇠석골재					
1) 자재비- 별산					
2) 소운반 (트롤리운반: 석재류-1m³)					
N = (450*2500)/((120*50)+(2500*25))=16.42 <회/일>					
Q = 16.42*1.0 M3 = 16.42 M3/일					
보통인부: 2 인 *84,166 / 16.42 * 0.239 m³ = 2,450		2,450		2,450	
3) 부설비					
보통인부: 0.13 인 * 0.239 m³ *84,166 = 2,615		2,615		2,615	
소계		5,065		5,065	
계	9,654	6,351		16,005	
전체 합계	9,654	6,351		16,005	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 156 맹암거 TYPE-2 리핑암,발파암구간 /1M	7,537	6,225		13,762	J00180
1. 유 공 관(D200m/m)					
1) 자 재 비 (현장도착도)					
유공관(D200m/m): 1.0 M * 7,390 * 1.02 = 7,537	7,537			7,537	
2) 접합 및 부설비					
배 관 공: 0.022 인 * 108,729 / 4 = 598		598		598	
특별인부: 0.022 인 * 102,334 / 4 = 562		562		562	
소 계	7,537	1,160		8,697	
2. 쇄석골재					
1) 자재비- 별산					
2) 소운반 (트롤리운반:석재류-1m³)					
N=(450*2500)/((120*50)+(2500*25))=16.42 회/일					
Q= 16.42*1.0 M3 =16.42 M3/일					
보통인부: 2 인 *84,166 / 16.42 * 0.239 m³ = 2,450		2,450		2,450	
3) 부설비 :					
보통인부: 0.13 인 *0.239 m³ *84,166 = 2,615		2,615		2,615	
소 계		5,065		5,065	
계	7,537	6,225		13,762	
전체 합계	7,537	6,225		13,762	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 157 맹암거 TYPE-3 절성경계부 /1M	2,209	5,530		7,739	J00181
1. 부 직 포					
1) 자 재 비					
휠타메드SE3D: 2.104 M2 * 1,050 = 2,209	2,209			2,209	
2) 설 치 비					
보통인부: 0.0015 인 *84,166 = 126		126		126	
소 계	2,209	126		2,335	
2. 쇄석골재					
1) 자재비-별산					
2) 소운반 (트롤리운반: 석재류-1m³)					
$N=(450*2500)/((120*50)+(2500*25))=16.42$ 회/일					
$Q=16.42*1.0\text{ M3}=16.42\text{ M3/일}$					
보통인부: 2 인 *84,166 / 16.42 * 0.239 m³ = 2,450		2,450		2,450	
3) 부 설 비					
보통인부: 0.13 인 *0.270 m³ *84,166 = 2,954		2,954		2,954	
소 계		5,404		5,404	
계	2,209	5,530		7,739	
전체 합계	2,209	5,530		7,739	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 159 횡배수관부설(고무링접합) D=300 m/m /1M ▶ 건설표준품셈 19-1 참조◀ 1. 자재비(별산) : 납품장소차상도 *원심력 철근콘크리트관 및 진동전압관(VR)에 적용 2. 접합 및 부설 1) 노 무 비 배관공(수도) : 0.10 인 / 2.5 *129,456= 5,178 보통인부 : 0.21 인 / 2.5 *84,166= 7,069 2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 10TON) 재 료 비: 17,971 * 0.27 / 2.5 = 1,940 노 무 비: 21,911 * 0.27 / 2.5 = 2,366 경 비: 20,549 * 0.27 / 2.5 = 2,219 소 계	6,806	27,018	2,219	36,043	J00183
3. 관기초부설 1) 무근콘크리트 타설(VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0.140 m³ * 0 = 0 노 무 비: 0.140 m³ * 27,650 = 3,871 경 비: 0.140 m³ * 0 = 0 2) 거푸집 (합판 6회) - 산근 # 196 참조 재 료 비: 0.680 m² * 7,157 = 4,866 노 무 비: 0.680 m² * 12,550 = 8,534 경 비: 0.680 m² * 0 = 0 소 계					
계	6,806	27,018	2,219	36,043	
전체 합계	6,806	27,018	2,219	36,043	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 160 횡배수관부설(고무링접합) D=450 m/m /1M ▶ 건설표준품셈 19-1 참조◀ 1. 자재비(별산) : 납품장소차상도 *원심력 철근콘크리트관 및 진동전압관(VR)에 적용 2. 접합 및 부설 1) 노 무 비 배관공(수도) : 0.13 인 / 2.5 *129,456= 6,731 보통인부 : 0.33 인 / 2.5 *84,166= 11,109 2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 10TON) 재 료 비: 17,971 * 0.38 / 2.5 = 2,731 노 무 비: 21,911 * 0.38 / 2.5 = 3,330 경 비: 20,549 * 0.38 / 2.5 = 3,123 소 계	8,785	37,261	3,123	49,169	J00184
3. 관기초부설 1) 무근콘크리트 타설(VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0.198 m³ * 0 = 0 노 무 비: 0.198 m³ * 27,650 = 5,474 경 비: 0.198 m³ * 0 = 0 2) 거푸집 (합판 6회) - 산근 # 196 참조 재 료 비: 0.846 m² * 7,157 = 6,054 노 무 비: 0.846 m² * 12,550 = 10,617 경 비: 0.846 m² * 0 = 0 소 계					
계	8,785	37,261	3,123	49,169	
전체 합계	8,785	37,261	3,123	49,169	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 161 횡배수관부설(고무링접합) D=600 m/m /1M ▶ 건설표준품셈 19-1 참조◀ 1. 자재비(별산) : 납품장소차상도 *원심력 철근콘크리트관 및 진동전압관(VR)에 적용 2. 접합 및 부설 1) 노 무 비 배관공(수도) : 0.17 인 / 2.5 *129,456= 8,803 보통인부 : 0.52 인 / 2.5 *84,166= 17,506 2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 10TON) 재 료 비: 17,971 * 0.48 / 2.5 = 3,450 노 무 비: 21,911 * 0.48 / 2.5 = 4,206 경 비: 20,549 * 0.48 / 2.5 = 3,945 소 계	12,038	55,197	3,945	71,180	J00185
3. 관기초부설 1) 무근콘크리트 타설(VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0.348 m³ * 0 = 0 노 무 비: 0.348 m³ * 27,650 = 9,622 경 비: 0.348 m³ * 0 = 0 2) 거푸집 (합판 6회) - 산근 # 196 참조 재 료 비: 1.20 m² * 7,157 = 8,588 노 무 비: 1.20 m² * 12,550 = 15,060 경 비: 1.20 m² * 0 = 0 소 계					
계	12,038	55,197	3,945	71,180	
전체 합계	12,038	55,197	3,945	71,180	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 162 횡배수관부설(고무링접합) D=800 m/m /1M ▶ 건설표준품셈 19-1 참조◀ 1. 자재비(별산) : 납품장소차상도 *원심력 철근콘크리트관 및 진동전압관(VR)에 적용 2. 접합 및 부설 1) 노 무 비 배관공(수도) : 0.26 인 / 2.5 *129,456= 13,463 보통인부 : 0.96 인 / 2.5 *84,166= 32,319 2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 10TON) 재 료 비: 17,971 * 0.62 / 2.5 = 4,456 노 무 비: 21,911 * 0.62 / 2.5 = 5,433 경 비: 20,549 * 0.62 / 2.5 = 5,096 소 계	14,704	82,153	5,096	101,953	J00186
3. 관기초부설 1) 무근콘크리트 타설(VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0.469 m³ * 0 = 0 노 무 비: 0.469 m³ * 27,650 = 12,967 경 비: 0.469 m³ * 0 = 0 2) 거푸집 (합판 6회) - 산근 # 196 참조 재 료 비: 1.432 m² * 7,157 = 10,248 노 무 비: 1.432 m² * 12,550 = 17,971 경 비: 1.432 m² * 0 = 0 소 계					
계	14,704	82,153	5,096	101,953	
전체 합계	14,704	82,153	5,096	101,953	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 163 횡배수관부설(VR관, 고무링접합) D=800 m/m /1M ▶ 건설표준품셈 19-1 참조◀ 1. 자재비(별산) : 납품장소차상도 *진동전압관(VR)에 적용 2. 접합 및 부설 1) 노 무 비 배관공(수도) : 0.26 인 / 2.5 *129,456= 13,463 보통인부 : 0.96 인 / 2.5 *84,166= 32,319 2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 15TON) 재 료 비: 19,192 * 0.62 / 2.5 = 4,759 노 무 비: 21,911 * 0.62 / 2.5 = 5,433 경 비: 24,804 * 0.62 / 2.5 = 6,151 소 계	15,007	82,153	6,151	103,311	J00187
3. 관기초부설 1) 무근콘크리트 타설(VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0.469 m³ * 0 = 0 노 무 비: 0.469 m³ * 27,650 = 12,967 경 비: 0.469 m³ * 0 = 0 2) 거푸집 (합판 6회) - 산근 # 196 참조 재 료 비: 1.432 m² * 7,157 = 10,248 노 무 비: 1.432 m² * 12,550 = 17,971 경 비: 1.432 m² * 0 = 0 소 계					
계	15,007	82,153	6,151	103,311	
전체 합계	15,007	82,153	6,151	103,311	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 164 횡배수관부설(고무링접합) D=1000 m/m / 1M ▶ 건설표준품셈 19-1 참조◀ 1. 자재비(별산) : 납품장소차상도 *진동전압관(VR)에 적용 2. 접합 및 부설 1) 노 무 비 배관공(수도) : 0.35 인 / 2.5 *129,456= 18,123 보통인부 : 1.78 인 / 2.5 *84,166= 59,926 2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 15TON) 재 료 비: 19,192 * 0.76 / 2.5 = 5,834 노 무 비: 21,911 * 0.76 / 2.5 = 6,660 경 비: 24,804 * 0.76 / 2.5 = 7,540 소 계	18,172	124,151	7,540	149,863	J00188
3. 관기초부설 1) 무근콘크리트 타설(VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0.644 m³ * 0 = 0 노 무 비: 0.644 m³ * 27,650 = 17,806 경 비: 0.644 m³ * 0 = 0 2) 거푸집 (합판 6회) - 산근 # 196 참조 재 료 비: 1.724 m² * 7,157 = 12,338 노 무 비: 1.724 m² * 12,550 = 21,636 경 비: 1.724 m² * 0 = 0 소 계					# 173 # 173 # 173 # 196 # 196 # 196
계	18,172	124,151	7,540	149,863	
전체 합계	18,172	124,151	7,540	149,863	

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 169 종배수관부설(고무링접합) D=1000 m/m /1M ▶ 건설표준품셈 19-1 참조◀ 1. 자재비(별산) : 납품장소차상도 *진동전압관(VR)에 적용 2. 접합 및 부설 1) 노 무 비 배관공(수도) : 0.35 인 / 2.5 *129,456= 18,123 보통인부 : 1.78 인 / 2.5 *84,166= 59,926 2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 15TON) 재 료 비: 19,192 * 0.76 / 2.5 = 5,834 노 무 비: 21,911 * 0.76 / 2.5 = 6,660 경 비: 24,804 * 0.76 / 2.5 = 7,540 계 5,834.....84,709.....7,540.....98,083..... 전체 합계	5,834	84,709	7,540	98,083	J00193

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 170 기초잡석부설및다짐 선택층재(75mm미만) /1M3	1,225	5,974	1,011	8,210	J00194
▶ 건설표준품셈 5-1-1 참조 ◀					
1. 자 재 대 : 별도계상					
2. 노 무 비					
보통인부: 0.019 인 * 84,166= 1,599		1,599		1,599	
소 계		1,599		1,599	
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.076 hr					
재 료 비: 8,796 * Q = 668	668			668	
노 무 비: 23,389 * Q = 1,777		1,777		1,777	
경 비: 10,597 * Q = 805			805	805	
2) 살수차(5,500 ℓ)					
Q = 0.019 hr					
재 료 비: 17,578 * Q = 333	333			333	
노 무 비: 21,911 * Q = 416		416		416	
경 비: 7,823 * Q = 148			148	148	
3) 플레이트 콤팩터(1.5ton)					
Q = 0.115 hr					
재 료 비: 1,951 * Q = 224	224			224	
노 무 비: 18,982 * Q = 2,182		2,182		2,182	
경 비: 505 * Q = 58			58	58	
소 계	1,225	4,375	1,011	6,611	
계	1,225	5,974	1,011	8,210	
전체 합계	1,225	5,974	1,011	8,210	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 171 기초잡석부설및다짐 현장암유용 /1M3	5,876	12,233	4,023	22,132	J00195
1. 소할(15%)					
할 석 공: 0.2 인 *112,398 * 0.15= 3,371		3,371		3,371	
소 계		3,371		3,371	
2. 적사(로더, 타이어1.72㎡)					
qo=1.72, K=0.55, f=1.0, Eo=0.35					
m=1.8 , L=8 ,t1=9 ,t2=14					
Cm = m*L+t1+t2=37.40 sec					
Q = 3600 * qo * K * f * Eo/ Cm =31.87 ㎡/hr					
재 료 비: 20,518 / 31.87 = 643	643			643	
노 무 비: 23,389 / 31.87 = 733		733		733	
경 비: 22,468 / 31.87 = 704			704	704	
소 계	643	733	704	2,080	
3. 운반 (덤프 15.0 Ton)					
L = 7.65 KM(현장별적용) , E = 0.9, F = 1.0					
q1 = 15/2.0*1.0 =7.50 ㎡					
n = q1 / (1.72 * K)= 7.93 회					
t1 = (Cm * n) / (60 * Eo) = 14.12					
t2 = (L/20) * 2 * 60 = 45.90 min					
t3 = 0.80, t4 = 0.42 ,t5 = 3.77					
Cm = t1 + t2 + t3 + t4 + t5= 65.01					
Q = 60*q1*F*E / Cm =6.23 ㎡/hr					
T0 = Cm - t1 =50.89					
재 료 비: 31,903 / 6.23 * (50.89/65.01) = 4,008	4,008			4,008	
노 무 비: 23,389 / 6.23 = 3,754		3,754		3,754	
경 비: 14,383 / 6.23 = 2,308			2,308	2,308	
소 계	4,008	3,754	2,308	10,070	
4. 부 설 ▶건설표준품셈 5-1-1 참조◀					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q1 = 0.076 hr					
재 료 비: 8,796 * 0.076 = 668	668			668	
노 무 비: 23,389 * 0.076 = 1,777		1,777		1,777	
경 비: 10,597 * 0.076 = 805			805	805	
2) 살수차(5,500 ℓ)					
Q2 = 0.019 hr					

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 172 무근콘크리트타설 VIB포함 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 레 미 콘 : 별산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.12 인 *125,217 = 15,026 보통인부 : 0.15 인 *84,166 = 12,624 소 계	331	27,650	46	28,027	J00196
3. 다짐기계 경비 Q = 5.4 1)콘크리트 진동기(3.5 HP): 재 료 비: 1,788 / 5.4 = 331 노 무 비: 0 / 5.4 = 0 경 비: 158 / 5.4 = 29 2)바이브레이터(45Cm) 재 료 비: 0 / 5.4 = 0 노 무 비: 0 / 5.4 = 0 경 비: 39 / 5.4 = 7 3)에어호스(3/4") 재 료 비: 0 / 5.4 =0 노 무 비: 0 / 5.4 =0 경 비: 54 / 5.4 =10 소 계	331			377	
계	331.	27,650.	46.	28,027.	
전체 합계	331	27,650	46	28,027	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 173 무근콘크리트타설 VIB제외 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 레미콘 : 별산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.12 인 *125,217 = 15,026 보통인부 : 0.15 인 *84,166 = 12,624 계 전체 합계		27,650		27,650	J00197
		15,026		15,026	
		12,624		12,624	
		27,650		27,650	
		27,650		27,650	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산 근 # 174 철근콘크리트타설 VIB포함 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 레 미 콘 : 별산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.14 인 *125,217 = 17,530 보통인부 : 0.16 인 *84,166 = 13,466 소 계	331	30,996	46	31,373	J00198
3. 다짐기계 경비 Q = 5.4 1)콘크리트 진동기(3.5 HP): 재 료 비: 1,788 / 5.4 = 331 노 무 비: 0 / 5.4 = 0 경 비: 158 / 5.4 = 29 2)바이브레이터(45Cm) 재 료 비: 0 / 5.4 = 0 노 무 비: 0 / 5.4 = 0 경 비: 39 / 5.4 = 7 3)에어호스(3/4") 재 료 비: 0 / 5.4 =0 노 무 비: 0 / 5.4 =0 경 비: 54 / 5.4 =10 소 계	331				
계					
전체 합계	331	30,996	46	31,373	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 175 철근콘크리트타설 VIB제외 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 레 미 콘 : 별산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.14 인 *125,217 = 17,530 보통인부 : 0.16 인 *84,166 = 13,466 계 전체 합계		30,996		30,996	J00199
		17,530		17,530	
		13,466		13,466	
		30,996		30,996	
		30,996		30,996	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 176 무근콘크리트타설 인력비빔 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 별 산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.85 인 *125,217 = 106,434 보통 인부: 0.82 인 *84,166 = 69,016 계 전체 합계		175,450		175,450	J00201
		106,434		106,434	
		69,016		69,016	
		175,450		175,450	
		175,450		175,450	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 177 철근콘크리트타설 인력비빔 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 별 산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.87 인 *125,217 = 108,938 보통 인부: 0.99 인 *84,166 = 83,324 계 전체 합계		192,262		192,262	J00202
		108,938		108,938	
		83,324		83,324	
		192,262		192,262	
		192,262		192,262	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 178 무근콘크리트타설 소형,VIB제외 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 레 미 콘 : 별산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.24 인 *125,217 = 30,052 보통인부 : 0.30 인 *84,166 = 25,249 계 전체 합계		55,301		55,301	J00200
		30,052		30,052	
		25,249		25,249	
		55,301		55,301	
		55,301		55,301	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 179 철근콘크리트타설 소형,VIB제외 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 레 미 콘 : 별산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.24 인 *125,217 = 30,052 보통인부 : 0.30 인 *84,166 = 25,249 계 전체 합계		55,301		55,301	J00203
		30,052		30,052	
		25,249		25,249	
		55,301		55,301	
		55,301		55,301	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 180 철근콘크리트타설 소형,VIB포함 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-1 참조 ◀ 1. 레 미 콘 : 별산 2. 콘크리트 타설비 콘크리트공: 0.24 인 *125,217 = 30,052 보통인부 : 0.30 인 *84,166 = 25,249 소 계 3. 다짐기계 경비 Q = 5.4 1)콘크리트 진동기(3.5 HP): 재 료 비: 1,788 / 5.4 = 331 노 무 비: 0 / 5.4 = 0 경 비: 158 / 5.4 = 29 2)바이브레이터(45Cm) 재 료 비: 0 / 5.4 = 0 노 무 비: 0 / 5.4 = 0 경 비: 39 / 5.4 = 7 3)에어호스(3/4") 재 료 비: 0 / 5.4 =0 노 무 비: 0 / 5.4 =0 경 비: 54 / 5.4 =10 소 계 계 전체 합계	331 331 331 331 331 331 331 331 331 331	55,301 30,052 25,249 55,301 331 331 331 331 331 331	46 29 7 10 46 46 46 46 46 46	55,678 30,052 25,249 55,301 331 377 55,678 55,678 55,678 55,678	J00204

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 182 무근콘크리트타설 펌프카,S=8-12, 100-300㎡ /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-2 참조◀ ※펌프카의 규격은 현장에 맞게 적용 할것 1. 재료비: 별산 2.콘크리트 타설비(뿔타설) 콘크리트공: 0.044 인 *125,217 = 5,509 보통인부 : 0.021 인 *84,166 = 1,767 소 계 3. 펌프카사용료(41m ,80-95㎡/HR) * 구조물 및 규격에 따라 별도 산정한다 무근구조물 1일타설량: (100-300㎡) 작업능력: Q = 31.4 ㎡/HR 슬럼프 : 8 - 12 CM 재 료 비: 45,735 / 31.4 = 1,456 노 무 비: 23,389 / 31.4 = 744 경 비: 71,736 / 31.4 = 2,284 소 계 4. 기계경비(콘크리트타설 인력품+펌프카사용료 합계금액의 1%) 경 비: (1,456+8,020+2,284)*0.01 =117 소 계 계 전체 합계	1,456 5,509 1,767 7,276 1,456 744 2,284 4,484 117 117 1,456 1,456	8,020 5,509 1,767 7,276 744 744 2,284 2,284 117 117 8,020 8,020	2,401 2,284 2,284 4,484 117 117 2,401 2,401	11,877 5,509 1,767 7,276 4,484 117 117 11,877 11,877	J00206

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 184 비탈면 콘크리트타설 경사 1:1.2~1:1.8 /1M3 ▶ 건설표준품셈 6-1-3 참조 ◀ 1. 재 료 비 : 별산 * 급경사시 와이어메쉬등의 잡재료비는 별도 계상한다. 2.콘크리트 타설 콘크리트공: 0.19 인 *125,217 = 23,791 보통인부 : 0.13 인 *84,166 = 10,941 소 계 3. 펌프카사용료(41m,80-95m3/HR) 재 료 비: 45,735 * 0.17 HR = 7,774 노 무 비: 23,389 * 0.17 HR = 3,976 경 비: 71,736 * 0.17 HR = 12,195 소 계 4. 기계경비(콘크리트타설 인력품+펌프카사용료 합계금액의 1%) 경 비: (7,774+38,708+12,195)*0.01 =586 소 계 계 전체 합계	7,774 7,774 7,774 7,774 7,774	38,708 3,976 38,708 38,708	12,781 12,195 12,195 586 586 12,781	59,263 12,195 586 586 59,263	J00208

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 190 철근공장가공 및 조립 복잡 /1TON	7,568	355,416	25,940	388,924	J00214
▶ 건설표준품셈 6-2-2 참조 ◀					
1. 재 료 비 : 별 산					
2. 철근공장가공					
철 근 공: 0.30 인 * 128,252 = 38,475		38,475		38,475	
보통인부: 0.04 인 * 84,166 = 3,366		3,366		3,366	
3. 공장관리비(노무품의60%)					
41,841 * 0.60 = 25,104			25,104	25,104	
소 계		41,841	25,104	66,945	
3. 기구손료(가공인력품의 2%)					
41,841 * 0.02 = 836			836	836	
소 계			836	836	
4. 철근조립					
1) 재 료 비					
결속선(R=0.9mm): 8.0 kg * 946 = 7,568	7,568			7,568	
2) 인 건 비					
철 근 공: 1.92 인 * 128,252 = 246,243		246,243		246,243	
보통인부: 0.80 인 * 84,166 = 67,332		67,332		67,332	
소 계	7,568	313,575		321,143	
계	7,568	355,416	25,940	388,924	
전체 합계	7,568	355,416	25,940	388,924	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 192 철근공장가공 및 조립 매우복잡 /1TON	7,568	400,625	33,345	441,538	J00216
▶ 건설표준품셈 6-2-2 참조 ◀					
1. 재 료 비 : 별 산					
2. 철근공장가공					
철 근 공: 0.38 인 * 128,252 = 48,735		48,735		48,735	
보통인부: 0.06 인 * 84,166 = 5,049		5,049		5,049	
3. 공장관리비(노무품의60%)					
53,784 * 0.60 = 32,270			32,270	32,270	
소 계		53,784	32,270	86,054	
3. 기구손료(가공인력품의 2%)					
53,784 * 0.02 = 1,075			1,075	1,075	
소 계			1,075	1,075	
4. 철근조립					
1) 재 료 비					
결속선(R=0.9mm): 8.0 kg * 946 = 7,568	7,568			7,568	
2) 인 건 비					
철 근 공: 2.14 인 * 128,252 = 274,459		274,459		274,459	
보통인부: 0.86 인 * 84,166 = 72,382		72,382		72,382	
소 계	7,568	346,841		354,409	
계	7,568	400,625	33,345	441,538	
전체 합계	7,568	400,625	33,345	441,538	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 194 거푸집 합판 3회 0~7M /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-2 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 3회사용시재료비는1회재료비의46.1% 적용 - a1 [적용율] = 46.1 / 100 = 0.461 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0~7m) 적용 재 료 비 : 0.461 * 20,628 = 9,509 소 계	9,509	18,473		27,982	J00219
2. 노 무 비 - 3회사용시노무비는1회노무비의47.1% 적용 - a2 [적용율] = 47.1 / 100 = 0.471 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0~7m) 적용 노 무 비 : 0.471 * 39,221 = 18,473 소 계	9,509	18,473		9,509	
계	9,509	18,473		9,509	
전체 합계	9,509	18,473		27,982	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 195 거푸집 합판 4회 0~7M /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-2 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 4회사용시재료비는1회재료비의40.1% 적용 - a1 [적용율] = 40.1 / 100 = 0.401 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0~7m) 적용 재 료 비 : 0.401 * 20,628 = 8,271 소 계	8,271	15,688		23,959	J00220
2. 노 무 비 - 4회사용시노무비는1회노무비의40% 적용 - a2 [적용율] = 40 / 100 = 0.400 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0~7m) 적용 노 무 비 : 0.4 * 39,221 = 15,688 소 계	8,271			8,271	# 193
계	8,271	15,688		23,959	
전체 합계	8,271	15,688		23,959	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 196 거푸집 합판 6회 0~7M /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-2 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 6회사용시재료비는1회재료비의34.7% 적용 - a1 [적용율] = 34.7 / 100 = 0.347 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0~7m) 적용 재 료 비 : 0.347 * 20,628 = 7,157 소 계	7,157	12,550		19,707	J00222
2. 노 무 비 - 6회사용시노무비는1회노무비의32% 적용 - a2 [적용율] = 32 / 100 = 0.320 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0~7m) 적용 노 무 비 : 0.32 * 39,221 = 12,550 소 계	7,157	12,550		12,550	# 193
계	7,157	12,550		19,707	
전체 합계	7,157	12,550		19,707	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 197 거푸집 합판소형 1회 /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-2 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 1회사용시재료비는1회재료비의100% 적용 - a1 [적용율] = 100 / 100 = 1.000 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0-7m) 적용 재 료 비 : 1 * 20,628 = 20,628 소 계	20,628	50,987		71,615	J00223
2. 노 무 비 - 1회사용시노무비는1회노무비의100% 적용 - a2 [적용율] = 100 / 100 = 1.000 - c2 [소형에따른품할증] = 130 / 100 = 1.300 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0-7m) 적용 노 무 비 : 1 * 1.3 * 39,221 = 50,987 소 계	20,628	50,987		20,628	# 193
계	20,628	50,987		20,628	
전체 합계	20,628	50,987		71,615	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 198 거꾸집 합판소형 6회 /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-2 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 6회사용시재료비는1회재료비의34.7% 적용 - a1 [적용율] = 34.7 / 100 = 0.347 - 산근 # 193 합판거꾸집(1회,0-7m) 적용 재 료 비 : 0.347 * 20,628 = 7,157 소 계	7,157	16,315		23,472	J00228
2. 노 무 비 - 6회사용시노무비는1회노무비의32% 적용 - a2 [적용율] = 32 / 100 = 0.320 - c2 [소형에따른품할증] = 130 / 100 = 1.300 - 산근 # 193 합판거꾸집(1회,0-7m) 적용 노 무 비 : 0.32 * 1.3 * 39,221 = 16,315 소 계					
계	7,157	16,315		23,472	
전체 합계	7,157	16,315		23,472	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 199 거푸집 합판 3회 7~10M /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-2 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 3회사용시재료비는1회재료비의46.1% 적용 - a1 [적용율] = 46.1 / 100 = 0.461 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0-7m) 적용 재 료 비 : 0.461 * 20,628 = 9,509 소 계	9,509	20,320		29,829	J00229
2. 노 무 비 - 3회사용시노무비는1회노무비의47.1% 적용 - a2 [적용율] = 47.1 / 100 = 0.471 - b2 [높이에따른품할증] = 110 / 100 = 1.100 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0-7m) 적용 노 무 비 : 0.471 * 1.1 * 39,221 = 20,320 소 계					
계	9,509	20,320		29,829	
전체 합계	9,509	20,320		29,829	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 200 거푸집 합판 4회 7~10M /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-2 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 4회사용시재료비는1회재료비의40.1% 적용 - a1 [적용율] = 40.1 / 100 = 0.401 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0~7m) 적용 재 료 비 : 0.401 * 20,628 = 8,271 소 계	8,271	17,257		25,528	J00230
2. 노 무 비 - 4회사용시노무비는1회노무비의40% 적용 - a2 [적용율] = 40 / 100 = 0.400 - b2 [높이에따른품할증] = 110 / 100 = 1.100 - 산근 # 193 합판거푸집(1회,0~7m) 적용 노 무 비 : 0.4 * 1.1 * 39,221 = 17,257 소 계	8,271	17,257		17,257	# 193
계	8,271	17,257		25,528	
전체 합계	8,271	17,257		25,528	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 202 원형거푸집 2회 /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-3 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 2회사용시재료비는1회재료비의57.1% 적용 - a1 [적용율] = 57.1 / 100 = 0.571 - 산근 # 201 원형거푸집(1회) 적용 재 료 비 : 0.571 * 43,997 = 25,122 소 계	25,122	58,103		83,225	J00239
2. 노 무 비 - 2회사용시노무비는1회노무비의62.8% 적용 - a2 [적용율] = 62.8 / 100 = 0.628 - 산근 # 201 원형거푸집(1회) 적용 노 무 비 : 0.628 * 92,522 = 58,103 소 계	25,122	58,103		25,122	# 201
계	25,122	58,103		25,122	
전체 합계	25,122	58,103		83,225	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 203 원형거푸집 3회 /1M2 ▶ 건설표준품셈 6-3-3 참조 ◀ 1. 재 료 비 - 2회사용시재료비는1회재료비의42% 적용 - a1 [적용율] = 42 / 100 = 0.420 - 산근 # 201 원형거푸집(1회) 적용 재 료 비 : 0.42 * 43,997 = 18,478 소 계	18,478	47,648		66,126	J00240
2. 노 무 비 - 2회사용시노무비는1회노무비의51.5% 적용 - a2 [적용율] = 51.5 / 100 = 0.515 - 산근 # 201 원형거푸집(1회) 적용 노 무 비 : 0.515 * 92,522 = 47,648 소 계	18,478			18,478	
계	18,478	47,648		47,648	# 201
전체 합계	18,478	47,648		66,126	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 205 강재거푸집 장비거치및해체 /1M2	2,679	27,565	3,062	33,306	J00242
▶ 건설표준품셈 6-3-4 참조 ◀					
1. 재 료 비 : 별산					
2. 장비조합 거치					
1) 인 력					
형틀목공: 7.06 인 / 100 * 132,373 = 9,345		9,345		9,345	
비 계 공: 2.97 인 / 100 * 149,852 = 4,450		4,450		4,450	
보통인부: 1.99 인 / 100 * 84,166 = 1,674		1,674		1,674	
2) 크레인(10ton)					
재 료 비: 8.72 hr / 100 * 17,971 = 1,567	1,567			1,567	
노 무 비: 8.72 hr / 100 * 21,911 = 1,910		1,910		1,910	
경 비: 8.72 hr / 100 * 20,549 = 1,791			1,791	1,791	
소 계	1,567	17,379	1,791	20,737	
3. 장비조합 해체					
1) 인 력					
형틀목공: 3.40 인 / 100 * 132,373 = 4,500		4,500		4,500	
비 계 공: 2.11 인 / 100 * 149,852 = 3,161		3,161		3,161	
보통인부: 1.39 인 / 100 * 84,166 = 1,169		1,169		1,169	
2) 크레인(10ton)					
재 료 비: 6.19 hr / 100 * 17,971 = 1,112	1,112			1,112	
노 무 비: 6.19 hr / 100 * 21,911 = 1,356		1,356		1,356	
경 비: 6.19 hr / 100 * 20,549 = 1,271			1,271	1,271	
소 계	1,112	10,186	1,271	12,569	
계	2,679	27,565	3,062	33,306	
전체 합계	2,679	27,565	3,062	33,306	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 206 유로폼 벽 /1M2	3,079	16,494	494	20,067	J00243
▶ 건설표준품셈 6-3-5 참조 ◀					
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): 0.71/10*25,500=1,810	1,810			1,810	
내부코너패널(200+200x1.200): 0.02/10*14,000=28	28			28	
웨이핀: 19.002/10 * 59=112	112			112	
플랫타이: 20.026/10 * 140=280	280			280	
강관파이프: 0.773/10 * 18,000/6 = 231	231			231	
흑클램프: 2.827/10 * 1,620 =457	457			457	
박리제(철재유로폼용): 0.125/10 * 1,200=15	15			15	
소 계	2,933			2,933	
2. 인 건 비(조립.해체)					
형틀목공: 0.96/10*132,373 = 12,707		12,707		12,707	
보통인부: 0.45/10*84,166 = 3,787		3,787		3,787	
소 계		16,494		16,494	
3. 잡자재(재료비의 5%)					
2,933 * 0.05 = 146	146			146	
소 계	146			146	
4. 공구손료(노무비의 3%)					
16,494 * 0.03 = 494			494	494	
소 계			494	494	
계	3,079	16,494	494	20,067	
전체 합계	3,079	16,494	494	20,067	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 207 유로폼 바닥 /1M2	2,303	16,494	494	19,291	J00244
▶ 건설표준품셈 6-3-5 참조 ◀					
1. 재 료 비					
패널(600x1,800): 0.470/10*33,000=1,551	1,551			1,551	
슬래브코너패널(220x1,500): 0.130/10*20,900=271	271			271	
보(100X1,650): 0.064/10*16,300=104	104			104	
웨이판: 6.567/10*59=38	38			38	
드롭헤드: 0.074/10*6,700=49	49			49	
볼트(너트포함): 0.377/10*648=24	24			24	
목재: 0.007/10*203,592=142	142			142	
박리제: 0.125/10*1,200=15	15			15	
소 계	2,194			2,194	
2. 인건비(조립.해체)					
형틀목공: 0.96/10*132,373 = 12,707		12,707		12,707	
보통인부: 0.45/10*84,166 = 3,787		3,787		3,787	
소 계		16,494		16,494	
3. 잡자재(재료비의 5%)					
2,194 * 0.05 = 109	109			109	
소 계	109			109	
4. 공구손료(노무비의 3%)					
16,494 * 0.03 = 494			494	494	
소 계			494	494	
계	2,303	16,494	494	19,291	
전체 합계	2,303	16,494	494	19,291	

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 210 강관비계 3개월 /1M2 ▶ 건설표준품셈 2-6-1 참조 ◀ 1. 재 료 비(손율 3개월적용) 강관(Φ48.6mm*2.3mm): 18,000/6 * 3.99 M * 0.06 (손율) = 718 이음철물(48.6mm): 1,000 * 0.5 개 * 0.12 (손율) = 60 조임철물(48mm): 1,520 * 2.08 개 * 0.12 (손율) = 379 철물(앙카용): 1,000 * 0.04 개 * 1.00 (손율) = 40 받침철물(48mm용): 2,800 * 0.04 개 * 0.09 (손율) = 10 소 계	1,207	11,988	599	13,794	J00247
2. 인 건 비 비 계 공: 149,852 * 0.08 인 = 11,988 소 계		11,988		11,988	
3. 기구손료 (인건비의 5%) 11,988 * 5 /100 = 599 소 계			599	599	
계	1,207	11,988	599	13,794	
전체 합계	1,207	11,988	599	13,794	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 212 강관동바리 암거용, 3개월 /1공/M3 ▶ 건설표준품셈 2-5-1 참조 ◀ 1. 재 료 비(손율 3개월적용) 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm): 18,000*0.38 본 *0.06 (손율) = 410 소 계 2. 노 무 비 형틀목공: 132,373 * 0.06 = 7,942 보통인부: 84,166 * 0.03 = 2,524 소 계 3. 잡재료비 (재료비의 5%) 410 * 5 /100 = 20 소 계 계 전체 합계	430 410 410 20 20 430 430	10,466 7,942 2,524 10,466 10,466 10,466 10,466		10,896 410 410 7,942 2,524 10,466 10,896 10,896	J00249

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 213 강관동바리 암거용, 6개월 /1공/M3 ▶ 건설표준품셈 2-5-1 참조 ◀ 1. 재 료 비(손율 6개월적용) 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm): 18,000*0.38 본 *0.10 (손율) = 684 소 계 2. 노 무 비 형틀목공: 132,373 * 0.06 = 7,942 보통인부: 84,166 * 0.03 = 2,524 소 계 3. 잡재료비 (재료비의 5%) 684 * 5 /100 = 34 소 계 계 전체 합계	718 684 684 34 34 718 718	10,466 7,942 2,524 10,466 10,466		11,184 684 684 7,942 2,524 10,466 34 34 11,184 11,184	J00250

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 215 강관동바리 교량용, 6개월 /1공/M3 ▶ 건설표준품셈 2-5-1 참조 ◀ 1. 재 료 비(손율 6개월적용) 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm): 18,000*0.8 본 *0.10 (손율) = 1,440원 소 계 1,440	1,512	26,228		27,740	J00252
2. 노 무 비 형틀목공: 132,373 * 0.16 = 21,179 보통인부: 84,166 * 0.06 = 5,049 소 계 26,228		26,228		26,228	
3. 잡재료비 (재료비의 5%) 1,440 * 5 / 100 = 72 소 계 72	72			72	
계	1,512	26,228		27,740	
전체 합계	1,512	26,228		27,740	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 217 PVC PIPE 설치 ϕ30MM /1M	1,349	67		1,416	J00254
1. 재 료 비					
PVC PIPE(일반용 ϕ30mm-VG1): 1.0 M * 1.03 * 1,310= 1,349	1,349			1,349	
소 계	1,349			1,349	
2. 설 치 비 (재료비의5%)					
1,349 * 5/100 = 67		67		67	
소 계		67		67	
계	1,349	67		1,416	
전체 합계	1,349	67		1,416	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 218 PVC PIPE설치 ϕ 50MM /1M	1,287	64		1,351	J00255
1. 재 료 비					
PVC PIPE(일반용 ϕ 50mm-VG2): 1.0 M * 1.03 * 1,250 = 1,287	1,287			1,287	
소 계	1,287			1,287	
2. 설 치 비 (재료비의5%)					
1,287 * 5/100 = 64		64		64	
소 계		64		64	
계	1,287	64		1,351	
전체 합계	1,287	64		1,351	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 219 PVC PIPE 설치 ϕ 100MM /1M 1. 재 료 비 PVC PIPE(일반용 ϕ 100mm-VG2): 1.0 M * 1.03 * 3,935 = 4,053 소 계 2. 설 치 비 (재료비의5%) 4,053 * 5/100 = 202 소 계 계 전체 합계	4,053 4,053 4,053 4,053 4,053 4,053 4,053	202 202 202 202 202 202		4,255 4,053 4,053 4,053 202 202 4,255 4,255	J00256

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 220 부직포설치 /1M2 ▶ 건설표준품셈 5-13 참조◀ 1. 재 료 비 부직포(400g/㎡) : 840 * 1.0 ㎡ * 1.10 (겹침) = 924 소 계 2. 잡재료비 (재료비의 2%) 924 * 2/100 = 18 소 계 3. 설 치 비 보통인부: 0.0015 인 * 84,166 = 126 소 계 계 전체 합계	942 924 924 18 18 942 942	126 126 126 126 126		1,068 126 126 1,068 1,068	J00257

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 221 기초뒤통채우기및다짐 소형장비 /1M3 ▶ 건설표준품셈 5-1-1 참조(2013보완) ◀ 1. 자 재 대 : 별도계상 2. 노 무 비 보통인부: 0.18 인 /10 * 84,166 = 1,514 소 계	1,136	5,615	969	7,720	J002581
3. 기계경비 1) 굴삭기(0.2㎡) Q = 0.70/10 hr 재 료 비: 8,796 * 0.07 = 615 노 무 비: 23,389 * 0.07 = 1,637 경 비: 10,597 * 0.07 = 741	615	1,637	741	1,514	
2) 살수차(5,500ℓ) Q = 0.10/10 hr 재 료 비: 17,578 * 0.01 = 175 노 무 비: 21,911 * 0.01 = 219 경 비: 7,823 * 0.01 = 78	175	219	78	1,514	
3) 진동롤러(핸드가이드식:0.7ton) Q = 0.96/10 hr 재 료 비: 3,614 * 0.096 = 346 노 무 비: 23,389 * 0.096 = 2,245 경 비: 1,563 * 0.096 = 150	346	2,245	150	1,514	
소 계	1,136	4,101	969	6,206	
계	1,136	5,615	969	7,720	
전체 합계	1,136	5,615	969	7,720	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 222 기초뒤택우기및다짐 대형장비 /1M3 ▶ 건설표준품셈 5-1-1 참조(2013보완) ◀ 1. 자 재 대 : 별도계상 2. 노 무 비 보통인부: 0.07 인 / 10 * 84,166 = 589 소 계	1,356	2,914	1,057	5,327	J002582
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.34 / 10 hr					
재 료 비: 8,796 * 0.034 = 299	299			299	
노 무 비: 23,389 * 0.034 = 795		795		795	
경 비: 10,597 * 0.034 = 360			360	360	
2) 살수차(5,500ℓ)					
Q = 0.08 / 10 hr					
재 료 비: 17,578 * 0.008 = 140	140			140	
노 무 비: 21,911 * 0.008 = 175		175		175	
경 비: 7,823 * 0.008 = 62			62	62	
3) 진동롤러(10.0ton)					
Q = 0.30 / 10 hr					
재 료 비: 27,218 * 0.03 = 816	816			816	
노 무 비: 23,389 * 0.03 = 701		701		701	
경 비: 19,759 * 0.03 = 592			592	592	
4) 진동롤러(핸드가이드식:0.7ton)					
Q = 0.28 / 10 hr					
재 료 비: 3,614 * 0.028 = 101	101			101	
노 무 비: 23,389 * 0.028 = 654		654		654	
경 비: 1,563 * 0.028 = 43			43	43	
소 계	1,356	2,325	1,057	4,738	
계	1,356	2,914	1,057	5,327	
전체 합계	1,356	2,914	1,057	5,327	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 223 기초지정 모래 /1M3	612	3,747	624	4,983	J002591
▶ 건설표준품셈 5-1-2 참조(2013보완)◀					
1. 자 재 대 : 별도계상					
2. 노 무 비					
보통인부: 0.15 인 /10 * 84,166 = 1,262		1,262		1,262	
소 계		1,262		1,262	
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.56/10 hr					
재 료 비: 8,796 * 0.056 = 492	492			492	
노 무 비: 23,389 * 0.056 = 1,309		1,309		1,309	
경 비: 10,597 * 0.056 = 593			593	593	
2) 플레이트 컴팩터(1.5ton)					
Q = 0.62/10 hr					
재 료 비: 1,951 * 0.062 = 120	120			120	
노 무 비: 18,982 * 0.062 = 1,176		1,176		1,176	
경 비: 505 * 0.062 = 31			31	31	
소 계	612	2,485	624	3,721	
계	612	3,747	624	4,983	
전체 합계	612	3,747	624	4,983	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 224 기초지정 자갈 /1M3 ▶ 건설표준품셈 5-1-2 참조(2013보완) ◀ 1. 자 재 대 : 별도계상 2. 노 무 비 보통인부: 0.16 인 /10 * 84,166 = 1,346 소 계	821	4,549	782	6,152	J002592
3. 기계경비 1) 굴삭기(0.2㎡) Q = 0.63/10 hr 재 료 비: 8,796 * 0.063 = 554 노 무 비: 23,389 * 0.063 = 1,473 경 비: 10,597 * 0.063 = 667 2) 진동롤러(핸드가이드식:0.7ton) Q = 0.74/10 hr 재 료 비: 3,614 * 0.074 = 267 노 무 비: 23,389 * 0.074 = 1,730 경 비: 1,563 * 0.074 = 115 소 계	554	1,473	667	667	
계	821	3,203	782	4,806	
전체 합계	821	4,549	782	6,152	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 225 기초지정 잡석 /1M3 ▶ 건설표준품셈 5-1-2 참조(2013보완)◀ 1. 자재대 : 별도계상 2. 노무비 보통인부: 0.18 인 /10 * 84,166 = 1,514 소계	925	5,162	875	6,962	J002593
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.70/10 hr					
재료비: 8,796 * 0.07 = 615	615			615	
노무비: 23,389 * 0.07 = 1,637		1,637		1,637	
경비: 10,597 * 0.07 = 741			741	741	
2) 진동롤러(핸드가이드식:0.7ton)					
Q = 0.86/10 hr					
재료비: 3,614 * 0.086 = 310	310			310	
노무비: 23,389 * 0.086 = 2,011		2,011		2,011	
경비: 1,563 * 0.086 = 134			134	134	
소계	925	3,648	875	5,448	
계	925	5,162	875	6,962	
전체 합계	925	5,162	875	6,962	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 226 물푸기 /1HR	2,698	13,205	502	16,405	J00260
1. 양수기(150m/m)					
재 료 비: 0*1.0 = 0					
노 무 비: 0*1.0 = 0					
경 비: 244*1.0 = 244			244	244	
소 계			244	244	
2. 디젤엔진 (15HP)					
재 료 비: 2,698*1.0 = 2,698	2,698			2,698	
노 무 비: 0*1.0 = 0					
경 비: 258*1.0 = 258			258	258	
소 계	2,698		258	2,956	
3. 운반 및 설치(목도운반)					
L=30 M , V=2500 M/HR , T=25					
CM=(L/V)*2*60+T= 26.44					
(1일 1회 운반)					
인력운반공: 91,429*4 인 *CM/450/8 = 2,685		2,685		2,685	
소 계		2,685		2,685	
4. 보통인부: 1 인 *84,166/8 = 10,520		10,520		10,520	
소 계		10,520		10,520	
계	2,698	13,205	502	16,405	
전체 합계	2,698	13,205	502	16,405	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 227 PVC 지수판설치 PVC 200*5 /1M ▶ 건설표준품셈 12-11 참조◀ 1. 재 료 비 PVC지수판(200*5): 2,600 * 1.04 m = 2,704 용접봉(3.2mm): 2,283 * 0.042 kg = 95 철선(#8) : 946 * 0.21 kg = 198 소 계 2. 설 치 비 특별인부: 102,334 * 0.151 인 = 15,452 보통인부: 84,166 * 0.116 인 = 9,763 소 계 3. 공구손료(노무비의3%) 25,215 * 3/100 = 756 소 계 계 전체 합계	2,997 2,704 95 198 2,997 2,997 25,215 2,997 25,215 2,997 2,997	25,215 15,452 9,763 25,215 25,215 25,215 25,215	756 756 756 756 756	28,968 2,704 95 198 2,997 15,452 9,763 25,215 756 756 28,968 28,968	J00261

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 229 스페이서 설치 벽체 /1M2	1,840			1,840	J00263
1. 재 료 비					
스페이서(벽체용): 16.0 EA * 115 = 1,840	1,840			1,840	
소 계	1,840			1,840	
2. 설 치 비(철근가공조립비에 포함)					
소 계					
계	1,840			1,840	
전체 합계	1,840			1,840	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 230 다웰바 설치(신축이음부) L=1.0M D=32MM /1EA	762	13,067	20	13,849	J00264
1. 철근					
가) 철근가공조립(간단)					
- 산근 # 185 참조					
재료비: 6.23 KG /1000 * 4,730 = 29	29			29	# 185
노무비: 6.23 KG /1000 * 441,506 = 2,750		2,750		2,750	# 185
경비: 6.23 KG /1000 * 3,333 = 20			20	20	# 185
나) 자재대(이형철근 D=32mm) - 별산					
소계	29	2,750	20	2,799	
2. 다웰바 캡(D=35mm)					
재료비: 0.5 m * 1,467 = 733	733			733	
소계	733			733	
3. 설치비					
특별인부: 102,334 * 0.1 인 = 10,233		10,233		10,233	
보통인부: 84,166 * 0.001 인 = 84		84		84	
소계		10,317		10,317	
계	762	13,067	20	13,849	
전체 합계	762	13,067	20	13,849	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 231 다웰바 설치(접속슬래브) L=0.6M D=25MM /1EA	9,530	14,347	32	23,909	J00265
1. 철근					
가) 철근가공조립(보통)					
- 산근 # 187 참조					
재료비: $(3.98+0.896) \text{ kg} / 600 * 6,149 = 49$	49			49	# 187
노무비: $(3.98+0.896) \text{ kg} / 600 * 496,013 = 4,030$		4,030		4,030	# 187
경비: $(3.98+0.896) \text{ kg} / 600 * 3,938 = 32$			32	32	# 187
나) 자재대					
D=25mm: $3.98 \text{ kg} / 600 * 1.03 * 680,500 = 4,649$	4,649			4,649	
D=13mm: $0.896 \text{ kg} / 600 * 1.03 * 685,372 = 1,054$	1,054			1,054	
소계	5,752	4,030	32	9,814	
2. 재료비					
탄성고무받침(150*150*15): $0.0225 \text{ m}^2 * 18,905 = 425$	425			425	
아스팔트 충전제: $1.1 \text{ KG} * 1,600 = 1,760$	1,760			1,760	
다웰바캡(D=30mm): $0.3 \text{ M/EA} * 1,310 = 393$	393			393	
타르페이퍼(T=15mm): $A = 0.3 * 0.4 = 0.12$					
$0.12 * 10,000 = 1,200$	1,200			1,200	
소계	3,778			3,778	
3. 설치비					
특별인부: $102,334 * 0.1 \text{ 인} = 10,233$		10,233		10,233	
보통인부: $84,166 * 0.001 \text{ 인} = 84$		84		84	
소계		10,317		10,317	
계	9,530	14,347	32	23,909	
전체 합계	9,530	14,347	32	23,909	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 232 물끊기홈(NOTCH) 설치 알루미늄 /1M	2,784	139		2,923	J00266
1. 재 료 비					
알루미늄판(T=2mm): 3,950 * 0.705 KG = 2,784	2,784			2,784	
소 계	2,784			2,784	
2. 설 치 비(주재료비의5%)					
2,784 * 5/100 = 139		139		139	
소 계		139		139	
계	2,784	139		2,923	
전체 합계	2,784	139		2,923	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 234 비닐깔기 /1M2	565	336		901	J00268
1. 재 료 비					
비닐(PE필름 0.1mm): 1.05 M2 * 539 = 565	565			565	
소 계	565			565	
2. 설 치 비					
보통인부: 0.004 인 * 84,166 = 336		336		336	
소 계		336		336	
계	565	336		901	
전체 합계	565	336		901	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 235 콘크리트양생 E,CU6-9m2/ℓ /1M2	357	252	12	621	J00269
1. 재 료 비					
양생피막제(E,CU 6-9m ² /ℓ): 0.143 L * 2,500 = 357	357			357	
소 계	357			357	
2. 설 치 비					
보통인부: 0.003 * 84,166 = 252		252		252	
소 계		252		252	
3. 기구손료(노무비의5%)					
252 * 5/100 = 12			12	12	
소 계			12	12	
계	357	252	12	621	
전체 합계	357	252	12	621	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 236 콘크리트양생 습윤양생 /1M2	370	919	175	1,464	J00270
1. 재료비					
마대 = 1.3 장 *120 = 156	156			156	
2. 인건비					
보통인부 = 0.007 인 *84,166 = 589		589		589	
3. 살 수(물탱크 5500 ℓ, L=1.0km)					
OMC = 13 % , NMC = 8 %					
소요함수비 = 13- 8 = 5%					
E = 0.9 , L = 1.0 KM					
M3당 소요함수량					
현장내속도					
V1 = 10 KM/HR , V2 = 10 KM/HR					
흡입준비: T1= 5 분 , 흡입시간: T3= 10 분					
살수대기: T4= 5 분 , 살수시간: T5= 20 분					
운반시간					
T2 = (L/V1 + L/V2) * 60 =12.00 MIN					
Cm =5+12+10+5+20 = 52.00 분					
T0=Cm-10=42.00					
Q =(60*5500*0.9)/Cm=5,711.54 분					
Ws=1950*100/(13+100) = 1,725.66					
살수량: Ws1=Ws *(0.13-0.08) =86.28 ℓ /M3					
Q1 = Q / Ws1 =66.20 M3/HR					
경 비: 7,823 / Q1= 118			118	118	
노무비: 21,911 / Q1= 330		330		330	
재료비: 17,578 / Q1*T0/CM= 214	214			214	
4. 제잡비(양생재료,기구손료의 41%)					
1,407*0.41/10 = 57			57	57	
계	370	919	175	1,464	
전체 합계	370	919	175	1,464	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 237 슬라브양생 /1M2	357	252	12	621	J00271
1. 재 료 비					
양생피막제(E,CU 6-9㎡/ℓ): 0.143 L * 2,500 = 357	357			357	
소 계	357			357	
2. 설 치 비					
보통인부: 0.003 * 84,166 = 252		252		252	
소 계		252		252	
3. 기구손료(노무비의5%)					
252 * 5/100 = 12			12	12	
소 계			12	12	
계	357	252	12	621	
전체 합계	357	252	12	621	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 238 압성토(교량부) /1M3 1. 부 설(굴삭기, 무한궤도 0.7m³) q = 0.7 , f = 1 , E = 0.70 K = 0.9 , Cm = 18 Sec(90) Q = 3600*q*K*f*E/Cm= 88.20 hr / m³ 재 료 비: 20,577 / Q = 233 노 무 비: 23,389 / Q = 265 경 비: 18,961 / Q = 214 소 계	497	4,774	513	5,784	J00272
2. 살수(인력)					
보통인부 0.05 인 *84,166= 4,208		4,208		4,208	
소 계		4,208		4,208	
3. 다 짐 (굴삭기, 무한궤도0.7m³)+유압식진동콤팩터)					
Q = 77.7 m³/hr					
재 료 비: 20,577 / Q = 264	264			264	
노 무 비: 23,389 / Q = 301		301		301	
경 비: 23,258 / Q = 299			299	299	
소 계	264	301	299	864	
계	497	4,774	513	5,784	
전체 합계	497	4,774	513	5,784	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 239 강관파일항타(디젤햄머) 수직항항타,0500 /1M	1,847	7,652	2,235	11,734	J00273
1. 항 타 (디젤식)					
A = 1.0, L = 6.4					
N = 20, F = 0.9, B=1.0					
Tw=0, Ts=7, Tt=3, Te=6					
Tb = 0.05*A*B*L*(N+2) = 7.04					
TC = Tb+Tw+Ts+Tt+Te / F = 23.71					
Q = 60/TC * L =16.20 본/hr					
- 사용장비: 크레인 (무한궤도 25 ton)					
재 료 비: 16,750/Q*(TC-Te)/TC= 772	772			772	
노 무 비: 23,389/Q= 1,443		1,443		1,443	
경 비: 26,630/Q= 1,643			1,643	1,643	
소 계	772	1,443	1,643	3,858	
2. 디젤 파일햄머 2.2 ton					
재 료 비: 23,333/Q*(TC-Te)/TC= 1,075	1,075			1,075	
노 무 비: 23,389/Q= 1,443		1,443		1,443	
경 비: 9,596/Q= 592			592	592	
소 계	1,075	1,443	592	3,110	
3. 인 건 비					
비 계 공: 3 인 *149,852/8/Q= 3,468		3,468		3,468	
보통인부: 2 인 *84,166/8/Q= 1,298		1,298		1,298	
소 계		4,766		4,766	
계	1,847	7,652	2,235	11,734	
전체 합계	1,847	7,652	2,235	11,734	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 240 강관파일항타 경사항,0500 /1M	2,124	8,799	2,570	13,493	J00274
1. 항 타 비 : 수직항의 115%					
- 산근 # 239 참조					
재 료 비: 1,847 * 1.15 =2,124	2,124			2,124	# 239
노 무 비: 7,652 * 1.15 =8,799		8,799		8,799	# 239
경 비: 2,235 * 1.15 =2,570			2,570	2,570	# 239
계	2,124	8,799	2,570	13,493	
전체 합계	2,124	8,799	2,570	13,493	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 242 교면방수 침투식 /1M2	3,884	5,409	162	9,455	J00276
1. 재 료 비					
침투식방수제: 0.24 ℓ * 15,870 =3,808	3,808			3,808	
소 계	3,808			3,808	
2. 인 건 비					
방 수 공 : 0.02 인 *91,971 =1,839		1,839		1,839	
보통인부 : 0.03 인 *84,166 =2,524		2,524		2,524	
연 마 공 : 0.01 인 *104,643 =1,046		1,046		1,046	
소 계		5,409		5,409	
3. 기구손료 (인건비의 3%)					
5,409 * 3/100 =162			162	162	
소 계			162	162	
4. 잡재료비 (재료비의 2%)					
3,808 * 2/100 =76	76			76	
소 계	76			76	
계	3,884	5,409	162	9,455	
전체 합계	3,884	5,409	162	9,455	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 243 교면방수 도막식 /1M2	13,099	16,311		29,410	J00277
1. 재 료 비					
1차(도막방수제): 2.5 KG * 4,000 = 10,000	10,000			10,000	
2차(도막방수제): 1.05 ㎡ * 2,000 = 2,100	2,100			2,100	
접착제: 0.3 L * 3,333 = 999	999			999	
소 계	13,099			13,099	
2. 인 건 비					
연 마 공: 0.02 인 * 104,643 = 2,092		2,092		2,092	
보통인부: 0.03 인 * 84,166 = 2,524		2,524		2,524	
도 장 공: 0.05 인 * 115,265 = 5,763		5,763		5,763	
방 수 공: 0.02 인 * 91,971 = 1,839		1,839		1,839	
특별인부: 0.04 인 * 102,334 = 4,093		4,093		4,093	
소 계		16,311		16,311	
계	13,099	16,311		29,410	
전체 합계	13,099	16,311		29,410	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 244 무수축 몰탈 /1M3 %% 배합비 (M3당) 혼화제 : 15 (KG) 모래 : 1,000 (KG) 시멘트 : 1,000 (KG) W/C : 25-30 % 계 : 2,015 (KG) (강도 600 (KG/CM2) 이상)	135,620	205,277	9,625	350,522	J00278
1. 재료비					
가) 혼화제 : 15 KG * 1.02 * 2,400 = 36,720	36,720			36,720	
나) 모래 구입 및 운반 1000/1600 KG *23,000=14,375	14,375			14,375	# 390
다) 시멘트구입및 운반 1000KG 운반: 1000/40*385 =9,625 시멘트: 1000/40 * 3,381 =84,525	84,525		9,625	9,625	# 387
소 계	135,620		9,625	145,245	
2. 배합 및 치기					
보통인부 : 1.10 인 * 84,166 = 92,582		92,582		92,582	
콘크리트공 : 0.90 인 * 125,217 = 112,695		112,695		112,695	
소 계		205,277		205,277	
계	135,620	205,277	9,625	350,522	
전체 합계	135,620	205,277	9,625	350,522	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 245 우수축 콘크리트 /1M3 %% 배합비 (M3당) 혼화제 : 10 (KG) 모 래 : 600 (KG) 시멘트 : 600 (KG) 자 갈 (19MM) : 1,000 (KG) W/C : 30-35 % ----- 계 : 2,210 (KG) (강도 400 (KG/CM2) 이상)	86,638	279,382	9,696	375,716	J00279
1. 재료비					
가) 혼화제 : 10 KG * 1.02 * 2,400 = 24,480	24,480			24,480	
나) 모래 구입 및 운반 600/1600 KG *23,000=8,625	8,625			8,625	# 390
다) 시멘트구입및 운반 600KG 운반: 600/40*385 =5,775 자재: 600/40*3,381 =50,715	50,715		5,775	5,775	# 387
라) 자갈구입및 운반 1000KG 1000 KG *17,218/1700 kg/㎡ =10,127	2,818	3,388	3,921	10,127	# 288
소 계 :	86,638	3,388	9,696	99,722	
2. 배합 및 치기					
보통인부 : 1.36 인 * 84,166 = 114,465		114,465		114,465	
콘크리트공 : 1.29 인 * 125,217 = 161,529		161,529		161,529	
소 계 :		275,994		275,994	
계 :	86,638	279,382	9,696	375,716	
전체 합계	86,638	279,382	9,696	375,716	

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 248 교명판 석재 /1EA - c [체적산출] = 0.450 m * 0.250 m * 0.10 m = 0.011 m3 - w [중량] = 0.011 * 2.650 ton/m3 * 1.300 = 0.038 ton 1. 교명판제작비 석재(450*250*100, 화강석) 1) 재료비 황등석(원석): 0.011 m³ * 234,000 = 2,574 2) 글자새김 석공: 0.08 인/자 * 128,136 * 3 글자수 = 30,752 소계	2,574	30,880	753	34,207	J00282
2. 설치비(노무비의 5%)					
노무비 : 2,574 * 0.05 = 128		128		128	
소계		128		128	
3. 운반비(황등 → 충북도청) ≍ 120km					
일반화물자동차운임적용(10.5ton)					
경비: 228,950/ (10.5*1.1) * 0.038 = 753			753	753	
소계			753	753	
계	2,574	30,880	753	34,207	
전체 합계	2,574	30,880	753	34,207	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 249 설명판 석재 /1EA - c [체적산출] = 0.500 m * 0.300 m * 0.10 m = 0.015 m3 - w [중량] = 0.015 * 2.650 ton/m3 * 1.300 = 0.052 ton 1. 설 명 판 제 작 비 석재(500*300*100, 화강석) 1) 재 료 비 황등석(원석): 0.015 m³ * 234,000 = 3,510 2) 글자새김 석 공: 0.08 인/자 * 128,136 * 3 글자수 = 30,752 소 계	3,510	30,927	1,030	35,467	J00283
2. 설치비(노무비의 5%)					
노 무 비 : 3,510 * 0.05 = 175		175		175	
소 계		175		175	
3. 운 반 비(황등 → 충북도청) ≍ 120km					
일반화물자동차운임적용(10.5ton)					
경 비: 228,950/ (10.5*1.1) * 0.052 = 1,030			1,030	1,030	
소 계			1,030	1,030	
계	3,510	30,927	1,030	35,467	
전체 합계	3,510	30,927	1,030	35,467	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 251 교대보호블럭 하천용 /1M2 ▶ 건설표준품셈 13-4-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 I형블럭(40x40x12): 1.0 m³ * 10,200* 1.05 = 10,710 소 계 2. 설 치 비 특별인부: 0.076 인 *102,334 = 7,777 보통인부: 0.066 인 *84,166 = 5,554 소 계 계 전체 합계	10,710 10,710 10,710 10,710 10,710	13,331 7,777 5,554 13,331 13,331 13,331 13,331		24,041 10,710 10,710 7,777 5,554 13,331 24,041 24,041	J00285

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 252 세굴방지용사석채움 현장암유용(채집) /1M3 1. 채 집 보통인부: 0.25 인 *84,166= 21,041 소 계 2. 적사 (로더, 무한궤도 1.72m³) qo = 1.72, K = 0.55, F = 1.0 Eo=0.35, M=2.0, L=8 , t1=8, t2=14 Cm = m * L + t1 + t2 =38.00 sec Q = 3600 * qo * K * f * Eo / Cm =31.37 m³/hr 재 료 비: 25,686 / Q = 818 경 비: 27,655 / Q = 881 노 무 비: 23,389 / Q = 745 소 계 3. 운반 (덤프 15.0 Ton) L = 9.174/4=2.29 KM(현장별 적용) E = 0.9 , F = 1.0 , Eo = 0.35 q1 = 15/2.0*1.0 =7.50 m³ n = q1 / (1.72 * K) = 7.93 회 t1 = (Cm * n) / (60 * Eo) = 14.35 t2 = (L/20)*2*60= 13.74 t3 = 0.80, t4 = 0.42 ,t5 = 3.77 Cm = t1 + t2 + t3 + t4 + t5 = 33.08 Q = 60 * q1 * F * E / Cm =12.24 m³/hr T0 = Cm - t1 =18.73 재 료 비: 31,903 / 12.24 * (18.73/33.08) = 1,475 노 무 비: 23,389 / 12.24 = 1,910 경 비: 14,383 / 12.24 = 1,175 소 계 4. 부 설 ▶ 건설표준품셈 13-1-1 참조◀ 1) 인 력 보통인부: 0.004 인 *84,166= 336 2) 굴삭기(무한궤도1.0m³) 재 료 비: 34,590 * 0.027 hr = 933 노 무 비: 23,389 * 0.027 hr = 631 경 비: 23,233 * 0.027 hr = 627	3,226 818 818 745 818 1,475 933	24,663 21,041 21,041 745 745 1,910 631	2,683 881 881 881 1,175 1,175 627	30,572 21,041 21,041 2,444 4,560 336 933 631 627	J00286

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
소계	933	967	627	2,527	
계	3,226	24,663	2,683	30,572	
전체 합계	3,226	24,663	2,683	30,572	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 254 줄눈설치 콘크리트포장 /1M ▶ 건설표준품셈 12-3-2 참조◀ 1. 설 치 비 Q (시공량) = 700 m 1)특별인부: 102,334 * 2 인 / 700 =292 2)보통인부: 84,166 * 3 인 / 700 =360 소 계 2. 재 료 비(별도계상) * 줄눈재, 백업재등 부대 재료비는 별도계상 소 계 계 전체 합계		652		652	J00288
		292		292	
		360		360	
		652		652	
		652		652	
		652		652	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 255 신축이음 합판 12m/m /1M2	8,217	16,832		25,049	J00289
1. 재 료 비					
합판(t:12mm): 1.03 * 7,978 =8,217	8,217			8,217	
소 계	8,217			8,217	
2. 제작 및 설치비					
보통인부(제작): 84,166 * 0.1 인 =8,416		8,416		8,416	
보통인부(설치): 84,166 * 0.1 인 =8,416		8,416		8,416	
소 계		16,832		16,832	
계	8,217	16,832		25,049	
전체 합계	8,217	16,832		25,049	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 256 교면침투수처리공(A-TYPE) /1M	72,400	66,620		139,020	J00290
1. 침투수 처리(M당)					
가. 컷팅(30*30mm)					
노무비 = 20000 원/M =20,000		20,000		20,000	
나. 실리콘방수(T=0.5cm, 폭=175mm)					
노무비 = 8000 원/M =8,000		8,000		8,000	
다. U형SYS제작 및 설치(T=0.3mm)					
재료비 = 5000 원/M =5,000	5,000			5,000	
설치비 = 재료비의 5%					
5000 원/M *0.05 =250		250		250	
라. 유공관(Φ15.8mm) 제작 및 설치 (Φ5mm, 120홀/m당)					
재료비 = 30000 원/M =30,000	30,000			30,000	
설치비 = 재료비의 5%					
30000 원/M *0.05 =1,500		1,500		1,500	
마. 아연도메쉬(6M/S)					
재료비 = 30000 원/M =30,000	30,000			30,000	
설치비 = 재료비의 5%					
30000 원/M *0.05 =1,500		1,500		1,500	
바. 고정장치(0.3*20*50mm)					
재료비 = 6000 원/M =6,000 (1000*6=6000)	6,000			6,000	
설치비 = 재료비의 5%					
6000 원/M *0.05 =300		300		300	
소 계:	71,000	31,550		102,550	
2. 배수파이프 설치(PVC Φ25mm : 개소당)					
가. 배수파이프(PVC 25mm)					
재료비 = 800 원/m =800	800			800	
나. 엘보우 2개 (PVC 25mm용)					
재료비 = 300 원 *2 개 =600	600			600	
다. 콘크리트 천공(Φ35mm) t=300mm					
노무비 = 25000 원/개소 =25,000		25,000		25,000	
라. 설치비 (재료비의 5%)					
설치비 = MA2 * 0.05 =70		70		70	
3. 현지출장비					

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 257 교면침투수처리공(B-TYPE) /1M 1. 침투수 처리(M당) 가. 커팅(30*30mm) 노무비 = 20000 원/M =20,000 나. 실리콘방수(T=0.5cm, 폭=175mm) 노무비 = 8000 원/M =8,000 다. U형SYS제작 및 설치(T=0.3mm) 재료비 = 5000 원/M =5,000 설치비 = 재료비의 5% 5000 원/M *0.05 =250 라. 유공관(Φ15.8mm) 제작 및 설치 (Φ5mm, 120홀/m당) 재료비 = 30000 원/M =30,000 설치비 = 재료비의 5% 30000 원/M *0.05 =1,500 마. 아연도메쉬(6M/S) 재료비 = 30000 원/M =30,000 설치비 = 재료비의 5% 30000 원/M *0.05 =1,500 바. 고정장치(0.3*20*50mm) 재료비 = 6000 원/M =6,000 (1000*6=6000) 설치비 = 재료비의 5% 6000 원/M *0.05 =300 소 계: 71,000 31,550 102,550 2. 현지출장비 출장비 = 10000 원/M (120KM기준 50000원/5M) =10,000 소 계: 10,000 10,000 3. 주철재 집수구 천공(공장제작) 주철재 집수구(교량상부공에 포함) 계: 71,000 41,550 112,550 전체 합계 71,000 41,550 112,550	71,000	41,550		112,550	J00291

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 260 동상방지층포설및다짐 기계시공-본선포장 /1M3 ▶ 건설표준품셈 12-2-1 참조 ◀ * 순수 인력 살수시에는 살수품을 100㎡당 1인 가산한다 * 두께 20cm일때 100㎡당 살수량은 일반적으로 2ton을 표준으로한다 ## 일당 작업량: Q1 = 600 m ² ## 시간당 작업량: Q = 600 / 8 hr = 75.00 m ² /hr	1,313	1,505	915	3,733	J00294
1. 장비비					
1) 포 설 (모터그레이더 3.6m)					
재 료 비: 32,741 / 75 = 436	436			436	
노 무 비: 23,389 / 75 = 311		311		311	
경 비: 21,435 / 75 = 285			285	285	
2) 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: 14,307 / 75 = 190	190			190	
노 무 비: 23,389 / 75 = 311		311		311	
경 비: 12,531 / 75 = 167			167	167	
3) 다 짐(진동롤러 10.0ton)					
재 료 비: 27,218 / 75 = 362	362			362	
노 무 비: 23,389 / 75 = 311		311		311	
경 비: 19,759 / 75 = 263			263	263	
4) 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 24,383 / 75 = 325	325			325	
노 무 비: 21,911 / 75 = 292		292		292	
경 비: 15,005 / 75 = 200			200	200	
소 계	1,313	1,225	915	3,453	
2. 포설인부					
보통인부: 84,166 * 2 인 / 600 = 280		280		280	
소 계		280		280	
계	1,313	1,505	915	3,733	
전체 합계	1,313	1,505	915	3,733	

[illegible]

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 263 보조기총포설및다짐 기계시공-본선포장 /1M3 ▶ 건설표준품셈 12-2-2 참조 ◀ * 순수 인력 살수시에에는 살수를을 100㎡당 1인 가산한다 * 두께 20cm일때 100㎡ 당 살수량은 일반적으로 2ton을 표준으로한다 ## 일당 작업량: Q1 = 550 m³ ## 시간당 작업량: Q = 550 / 8 hr = 68.75 m³/hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (모터그레이더 3.6m) 재 료 비: 32,741 / 68.75 = 476 노 무 비: 23,389 / 68.75 = 340 경 비: 21,435 / 68.75 = 311 2) 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton) 재 료 비: 14,307 / 68.75 = 208 노 무 비: 23,389 / 68.75 = 340 경 비: 12,531 / 68.75 = 182 3) 다 짐(진동롤러 10.0ton) 재 료 비: 27,218 / 68.75 = 395 노 무 비: 23,389 / 68.75 = 340 경 비: 19,759 / 68.75 = 287 4) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 24,383 / 68.75 = 354 노 무 비: 21,911 / 68.75 = 318 경 비: 15,005 / 68.75 = 218 소 계	1,433	1,830	998	4,261	J00297
2. 포설인부 보통인부: 84,166 * 2 인 / 550 = 306 특별인부: 102,334 * 1 인 / 550 = 186 소 계 계					
전체 합계	1,433	1,830	998	4,261	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 264 입도조정기충포설및다짐 인력,소규모 /1M3 ▶ 건설표준품셈 12-2-3 참조 ◀ * 순수 인력 살수시에는 살수품을 100㎡당 1인 가산한다 * 두께 20cm일때 100㎡당 살수량은 자갈기충공 2ton, 부순돌기충공 1.5ton, 고로슬래그 부순돌 기충공 2.5ton 을 표준으로한다 ## 일당 작업량: Q1 = 135 ㎡ ## 시간당 작업량: Q = 135 / 8 hr = 16.88 ㎡/hr	2,493	6,561	1,863	10,917	J00298
1. 장비비					
1) 포설 (굴삭기, 타이어 0.6㎡)					
재료비: 20,914 / 16.88 = 1,238	1,238			1,238	
노무비: 23,389 / 16.88 = 1,385		1,385		1,385	
경비: 22,085 / 16.88 = 1,308			1,308	1,308	
2) 다짐(진동롤러 핸드가이드식, 0.7ton)					
재료비: 3,614 / 16.88 = 214	214			214	
노무비: 23,389 / 16.88 = 1,385		1,385		1,385	
경비: 1,563 / 16.88 = 92			92	92	
3) 살수(물탱크, 5,500ℓ)					
재료비: 17,578 / 16.88 = 1,041	1,041			1,041	
노무비: 21,911 / 16.88 = 1,298		1,298		1,298	
경비: 7,823 / 16.88 = 463			463	463	
소계	2,493	4,068	1,863	8,424	
2. 포설인부					
보통인부: 84,166 * 4 인 / 135 = 2,493		2,493		2,493	
소계		2,493		2,493	
계	2,493	6,561	1,863	10,917	
전체 합계	2,493	6,561	1,863	10,917	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 265 입도조정기충포설및다짐 기계시공-길어깨포장 /1M3 ▶ 건설표준품셈 12-2-3 참조 ◀ * 순수 인력 살수시에는 살수품을 100㎡당 1인 가산한다 * 두께 20cm일때 100㎡당 살수량은 자갈기충공 2ton, 부순돌기충공 1.5ton, 고로슬래그 부순돌기충공 2.5ton 을 표준으로한다 ## 일당 작업량: Q1 = 200 ㎡ ## 시간당 작업량: Q = 200 / 8 hr = 25.00 ㎡/hr	4,018	5,033	2,820	11,871	J00299
1. 장비비					
1) 포설 (굴삭기, 무한궤도 1.0㎡)					
재료비: 34,590 / 25 = 1,383	1,383			1,383	
노무비: 23,389 / 25 = 935		935		935	
경비: 23,233 / 25 = 929			929	929	
2) 다짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재료비: 14,307 / 25 = 572	572			572	
노무비: 23,389 / 25 = 935		935		935	
경비: 12,531 / 25 = 501			501	501	
3) 다짐(진동롤러 10.0ton)					
재료비: 27,218 / 25 = 1,088	1,088			1,088	
노무비: 23,389 / 25 = 935		935		935	
경비: 19,759 / 25 = 790			790	790	
4) 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재료비: 24,383 / 25 = 975	975			975	
노무비: 21,911 / 25 = 876		876		876	
경비: 15,005 / 25 = 600			600	600	
소계	4,018	3,681	2,820	10,519	
2. 포설인부					
보통인부: 84,166 * 2 인 / 200 = 841		841		841	
특별인부: 102,334 * 1 인 / 200 = 511		511		511	
소계		1,352		1,352	
계	4,018	5,033	2,820	11,871	
전체 합계	4,018	5,033	2,820	11,871	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 266 입도조정기충포설및다짐 기계시공-본선포장 / 1M3 ▶ 건설표준품셈 12-2-3 참조 ◀ * 순수 인력 살수시에는 살수품을 100㎡당 1인 가산한다 * 두께 20cm일때 100㎡당 살수량은 자갈기충공 2ton, 부순돌기충공 1.5ton, 고로슬래그 부순돌 기충공 2.5ton 을 표준으로한다 ## 일당 작업량: Q1 = 500 ㎡ ## 시간당 작업량: Q = 500 / 8 hr = 62.50 ㎡/hr	1,576	2,012	1,098	4,686	J00300
1. 장비비					
1) 포 설 (모터그레이더 3.6m)					
재 료 비: 32,741 / 62.5 = 523	523			523	
노 무 비: 23,389 / 62.5 = 374		374		374	
경 비: 21,435 / 62.5 = 342			342	342	
2) 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: 14,307 / 62.5 = 228	228			228	
노 무 비: 23,389 / 62.5 = 374		374		374	
경 비: 12,531 / 62.5 = 200			200	200	
3) 다 짐(진동롤러 10.0ton)					
재 료 비: 27,218 / 62.5 = 435	435			435	
노 무 비: 23,389 / 62.5 = 374		374		374	
경 비: 19,759 / 62.5 = 316			316	316	
4) 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 24,383 / 62.5 = 390	390			390	
노 무 비: 21,911 / 62.5 = 350		350		350	
경 비: 15,005 / 62.5 = 240			240	240	
소 계	1,576	1,472	1,098	4,146	
2. 포설인부					
보통인부: 84,166 * 2 인 / 500 = 336		336		336	
특별인부: 102,334 * 1 인 / 500 = 204		204		204	
소 계		540		540	
계	1,576	2,012	1,098	4,686	
전체 합계	1,576	2,012	1,098	4,686	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 268 콘크리트포장줄눈 T=20CM, 스티로폴 /1M	5	841		846	J00302
1. 재 료 비					
V=0.2*0.01*1.0*1.1= 0.0022					
스티로폴(T=20mm): 2,488 * 0.0022 = 5	5			5	
소 계	5			5	
2. 설 치 비					
보통인부: 84,166 * 0.01 인 = 841		841		841	
소 계		841		841	
계	5	841		846	
전체 합계	5	841		846	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 269 투배수성포장 $1.4 \leq B < 3$ /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-1 참조 ◀ * 본선의 경우 포설두께 7cm이하 길어깨 구간의 경우 7.5cm이하를 기준으로 한다 ## 일당 작업량: $Q1 = 1600 \text{ m}^2$ ## 시간당 작업량: $Q = 1,600 / 8 \text{ hr} = 200.00 \text{ m}^2/\text{hr}$ 1. 포설 및 다짐 1) 포 설 (아스팔트 페이버, 3.0m) 재 료 비: $20,225 / 200 = 101$ 노 무 비: $23,389 / 200 = 116$ 경 비: $31,926 / 200 = 159$ 2) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton) : 2대 재 료 비: $15,956 / 200 * 2 \text{ 대} = 159$ 노 무 비: $23,389 / 200 * 2 \text{ 대} = 233$ 경 비: $9,050 / 200 * 2 \text{ 대} = 90$ 3) 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton) 재 료 비: $8,578 / 200 = 42$ 노 무 비: $23,389 / 200 = 116$ 경 비: $6,202 / 200 = 31$ 4) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: $24,383 / 200 = 121$ 노 무 비: $21,911 / 200 = 109$ 경 비: $15,005 / 200 = 75$ 소 계 2. 포설인부 포 장 공: $112,897 * 4 \text{ 인} / 1,600 = 282$ 보통인부: $84,166 * 1 \text{ 인} / 1,600 = 52$ 소 계 계 전체 합계	423 101 159 42 121 423 282 52 334 423 423	908 116 233 116 109 574 282 52 334 908 908	355 159 90 31 75 355 355 355 355	1,686 101 116 159 159 233 90 42 116 31 121 109 75 1,352 282 52 334 1,686 1,686	J00303

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 271 프라이م 코팅 RS(C)-3,75ℓ/a /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-1 참조 ◀ * 본 품은 프라이م코팅에 대한 품이며, 살포 종류와 재료에 따라 적용함 * 양생에 모래가 필요할 때는 살포인력품으로 보통인부를 모래2㎡당 1인 * 역청재의 비산방지가 필요할 때는 보통인부를 2,000ℓ 단 1인을 가산함 ## 일당 작업량: Q1 = 8000 ㎡ ## 시간당 작업량: Q = 8,000 / 8 hr = 1,000.00 ㎡/hr	2	44		46	J00305
1. 재 료 비					
아스팔트 (RSC-3) : 75 ℓ/a : 별도계산					
2. 살 포 (아스팔트 스프레이 수동식 400 L)					
재 료 비: 2,068 / 1,000 = 2	2			2	
노 무 비: 23,389 / 1,000 = 23		23		23	
경 비: 628 / 1,000 = 0					
소 계	2	23		25	
3. 인 건 비					
보통인부: 84,166 * 2 인 / 8,000 = 21		21		21	
소 계		21		21	
계	2	44		46	
전체 합계	2	44		46	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 272 택코팅 RS(C)-4,30ℓ /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-1 참조 ◀ * 본 품은 택코팅에 대한 품이며, 살포 종류와 재료에 따라 적용한다. * 양생에 모래가 필요할 때는 살포인력품으로 보통인부를 모래2㎡당 1인 * 역청재의 비산방지가 필요할 때는 보통인부를 2,000ℓ 단 1인을 가산 ## 일당 작업량: Q1 = 8000 ㎡ ## 시간당 작업량: Q = 8,000 / 8 hr = 1,000.00 ㎡/hr	2	44		46	J00306
1. 재 료 비					
아스팔트 (RSC-4) : 30 ℓ /a : 별도계산					
2. 살 포 (아스팔트 스프레이 수동식 400 L)					
재 료 비: 2,068 / 1,000 = 2	2			2	
노 무 비: 23,389 / 1,000 = 23		23		23	
경 비: 628 / 1,000 = 0					
소 계	2	23		25	
3. 인 건 비					
보통인부: 84,166 * 2 인 / 8,000 = 21		21		21	
소 계		21		21	
계	2	44		46	
전체 합계	2	44		46	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 273 기층아스콘포설및다짐 B8층,T=10CM이하 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-2-3 참조 ◀ ## 일당 작업량: $Q1 = 3600 \text{ m}^3$ ## 시간당 작업량: $Q = 3,600 / 8 \text{ hr} = 450.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 1. 포설 및 다짐 1) 포 설 (아스팔트 페이버,3.0m) 재 료 비: $20,225 / 450 = 44$ 노 무 비: $23,389 / 450 = 51$ 경 비: $31,926 / 450 = 70$ 2) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton) 재 료 비: $15,956 / 450 = 35$ 노 무 비: $23,389 / 450 = 51$ 경 비: $9,050 / 450 = 20$ 3) 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton) 재 료 비: $14,307 / 450 = 31$ 노 무 비: $23,389 / 450 = 51$ 경 비: $12,531 / 450 = 27$ 4) 다 짐(진동덤롤러 10ton) 재 료 비: $27,218 / 450 = 60$ 노 무 비: $23,389 / 450 = 51$ 경 비: $19,759 / 450 = 43$ 5) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: $24,383 / 450 = 54$ 노 무 비: $21,911 / 450 = 48$ 경 비: $15,005 / 450 = 33$ 소 계 224 252 193 669 2. 포설인부 포 장 공: $112,897 * 4 \text{ 인} / 3,600 = 125$ 보통인부: $84,166 * 1 \text{ 인} / 3,600 = 23$ 소 계 148 계 224 400 193 817 전체 합계 224 400 193 817	224	400	193	817	J00307

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 274 기층아스콘포설및다짐 BB층,T=10CM이상 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-2-3 참조 ◀ ## 일당 작업량: Q1 = 4000 m ² ## 시간당 작업량: Q = 4,000 / 8 hr = 500.00 m ² /hr 1. 포설 및 다짐 1) 포 설 (아스팔트 페이버,3.0m) 재 료 비: 20,225 / 500 = 40 노 무 비: 23,389 / 500 = 46 경 비: 31,926 / 500 = 63 2) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton) 재 료 비: 15,956 / 500 = 31 노 무 비: 23,389 / 500 = 46 경 비: 9,050 / 500 = 18 3) 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton) 재 료 비: 14,307 / 500 = 28 노 무 비: 23,389 / 500 = 46 경 비: 12,531 / 500 = 25 4) 다 짐(진동덤롤러 10ton) 재 료 비: 27,218 / 500 = 54 노 무 비: 23,389 / 500 = 46 경 비: 19,759 / 500 = 39 5) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 24,383 / 500 = 48 노 무 비: 21,911 / 500 = 43 경 비: 15,005 / 500 = 30 소 계	201	360	175	736	J00308
2. 포설인부 포 장 공: 112,897 * 4 인 / 4,000 = 112 보통인부: 84,166 * 1 인 / 4,000 = 21 소 계		112		112	
계	201	360	175	736	
전체 합계	201	360	175	736	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 275 표층아스콘포설및다짐 1.4≤B<3 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-1 참조 ◀ * 본선의 경우 포설두께 7cm이하 길어깨 구간의 경우 7.5cm이하를 기준으로 한다 ## 일당 작업량: Q1 = 2000 m ² ## 시간당 작업량: Q = 2,000 / 8 hr = 250.00 m ² /hr	331	726	297	1,354	J00309
1. 포설 및 다짐					
1) 포 설 (아스팔트 페이버,3.0m)					
재 료 비: 20,225 / 250 = 80	80			80	
노 무 비: 23,389 / 250 = 93		93		93	
경 비: 31,926 / 250 = 127			127	127	
2) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton)					
재 료 비: 15,956 / 250 = 63	63			63	
노 무 비: 23,389 / 250 = 93		93		93	
경 비: 9,050 / 250 = 36			36	36	
3) 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: 14,307 / 250 = 57	57			57	
노 무 비: 23,389 / 250 = 93		93		93	
경 비: 12,531 / 250 = 50			50	50	
4) 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton)					
재 료 비: 8,578 / 250 = 34	34			34	
노 무 비: 23,389 / 250 = 93		93		93	
경 비: 6,202 / 250 = 24			24	24	
5) 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 24,383 / 250 = 97	97			97	
노 무 비: 21,911 / 250 = 87		87		87	
경 비: 15,005 / 250 = 60			60	60	
소 계	331	459	297	1,087	
2. 포설인부					
포 장 공: 112,897 * 4 인 / 2,000 = 225		225		225	
보통인부: 84,166 * 1 인 / 2,000 = 42		42		42	
소 계		267		267	
계	331	726	297	1,354	
전체 합계	331	726	297	1,354	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 276 표층아스콘포설및다짐 3≤B /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-1 참조 ◀ * 본선의 경우 포설두께 7cm이하 길어깨 구간의 경우 7.5cm이하를 기준으로 한다 ## 일당 작업량: Q1 = 5000 m³ ## 시간당 작업량: Q = 5,000 / 8 hr = 625.00 m³/hr	131	289	118	538	J00310
1. 포설 및 다짐					
1) 포 설 (아스팔트 페이버, 3.0m)					
재 료 비: 20,225 / 625 = 32	32			32	
노 무 비: 23,389 / 625 = 37		37		37	
경 비: 31,926 / 625 = 51			51	51	
2) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton)					
재 료 비: 15,956 / 625 = 25	25			25	
노 무 비: 23,389 / 625 = 37		37		37	
경 비: 9,050 / 625 = 14			14	14	
3) 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: 14,307 / 625 = 22	22			22	
노 무 비: 23,389 / 625 = 37		37		37	
경 비: 12,531 / 625 = 20			20	20	
4) 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton)					
재 료 비: 8,578 / 625 = 13	13			13	
노 무 비: 23,389 / 625 = 37		37		37	
경 비: 6,202 / 625 = 9			9	9	
5) 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 24,383 / 625 = 39	39			39	
노 무 비: 21,911 / 625 = 35		35		35	
경 비: 15,005 / 625 = 24			24	24	
소 계	131	183	118	432	
2. 포설인부					
포 장 공: 112,897 * 4 인 / 5,000 = 90		90		90	
보통인부: 84,166 * 1 인 / 5,000 = 16		16		16	
소 계		106		106	
계	131	289	118	538	
전체 합계	131	289	118	538	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 277 개질아스콘포설및다짐 $1.4 \leq B < 3$ / 1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-1 참조 ◀ * 본선의 경우 포설두께 7cm이하 길어깨 구간의 경우 7.5cm이하를 기준으로 한다 ## 일당 작업량: $Q_1 = 1800 \text{ m}^3$ ## 시간당 작업량: $Q = 1,800 / 8 \text{ hr} = 225.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 1. 포설 및 다짐 1) 포 설 (아스팔트 페이버, 3.0m) 재 료 비: $20,225 / 225 = 89$ 노 무 비: $23,389 / 225 = 103$ 경 비: $31,926 / 225 = 141$ 2) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton) : 2 대 재 료 비: $15,956 / 225 * 2 \text{ 대} = 141$ 노 무 비: $23,389 / 225 * 2 \text{ 대} = 207$ 경 비: $9,050 / 225 * 2 \text{ 대} = 80$ 3) 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton) 재 료 비: $8,578 / 225 = 38$ 노 무 비: $23,389 / 225 = 103$ 경 비: $6,202 / 225 = 27$ 4) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: $24,383 / 225 = 108$ 노 무 비: $21,911 / 225 = 97$ 경 비: $15,005 / 225 = 66$ 소 계 2. 포설인부 포 장 공: $112,897 * 4 \text{ 인} / 1,800 = 250$ 보통인부: $84,166 * 1 \text{ 인} / 1,800 = 46$ 소 계 계 전체 합계	376 89 141 38 108 376 376 376 376 376	806 103 207 103 97 510 250 46 296 806 806	314 141 80 27 66 314 314 314 314 314	1,496 89 103 141 80 1,200 250 46 296 1,496 1,496	J00311

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 278 개질아스콘포설및다짐 3≤B /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-1 참조 ◀ * 본선의 경우 포설두께 7cm이하 길어깨 구간의 경우 7.5cm이하를 기준으로 한다 ## 일당 작업량: Q1 = 4500 m ² ## 시간당 작업량: Q = 4,500 / 8 hr = 562.50 m ² /hr 1. 포설 및 다짐 1) 포 설 (아스팔트 페이버,3.0m) 재 료 비: 20,225 / 562.5 = 35 노 무 비: 23,389 / 562.5 = 41 경 비: 31,926 / 562.5 = 56 2) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton) : 2 대 재 료 비: 15,956 / 562.5 * 2 대 = 56 노 무 비: 23,389 / 562.5 * 2 대 = 83 경 비: 9,050 / 562.5 * 2 대 = 32 3) 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton) 재 료 비: 8,578 / 562.5 = 15 노 무 비: 23,389 / 562.5 = 41 경 비: 6,202 / 562.5 = 11 4) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 24,383 / 562.5 = 43 노 무 비: 21,911 / 562.5 = 38 경 비: 15,005 / 562.5 = 26 소 계 2. 포설인부 포 장 공: 112,897 * 4 인 / 4,500 = 100 보통인부: 84,166 * 1 인 / 4,500 = 18 소 계 계 전체 합계	149	321	125	595	J00312
	35			35	
		41		41	
			56	56	
	56			56	
		83		83	
			32	32	
	15			15	
		41		41	
			11	11	
	43			43	
		38		38	
			26	26	
소 계	149	203	125	477	
포 장 공: 112,897 * 4 인 / 4,500 = 100		100		100	
보통인부: 84,166 * 1 인 / 4,500 = 18		18		18	
소 계		118		118	
계	149	321	125	595	
전체 합계	149	321	125	595	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 279 아스팔트포장 인력, 소규모 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-1 참조 ◀ * 본 품은 소로, 단지내도로, 굴착복구등 소규모 아스팔트 포장공사에 대한 품이며 포장두께는 7.5cm이하를 표준으로 한다. * 다짐시 공사시방에 따라 장비조합을 변경할 수 있다. ## 일당 작업량: Q1 = 300 m ² ## 시간당 작업량: Q = 300 / 8 hr = 37.50 m ² /hr	811	3,272	442	4,525	J00313
1. 포설 및 다짐					
1) 다 짐(플레이트 콤팩트 1.5ton)					
재 료 비: 1,951 / 37.5 = 52	52			52	
노 무 비: 18,982 / 37.5 = 506		506		506	
경 비: 505 / 37.5 = 13			13	13	
2) 다 짐(진동롤러 핸드가이드식 0.7ton)					
재 료 비: 3,614 / 37.5 = 96	96			96	
노 무 비: 23,389 / 37.5 = 623		623		623	
경 비: 1,563 / 37.5 = 41			41	41	
3) 부 설(로더,타이어0.57m ²)					
재 료 비: 7,328 / 37.5 = 195	195			195	
노 무 비: 23,389 / 37.5 = 623		623		623	
경 비: 6,785 / 37.5 = 180			180	180	
4) 살수(물탱크, 5,500ℓ)					
재 료 비: 17,578 / 37.5 = 468	468			468	
노 무 비: 21,911 / 37.5 = 584		584		584	
경 비: 7,823 / 37.5 = 208			208	208	
소 계	811	2,336	442	3,589	
2. 포설인부					
포 장 공: 112,897 * 1 인 / 300 = 376		376		376	
보통인부(포설): 84,166 * 1 인 / 300 = 280		280		280	
보통인부(다짐): 84,166 * 1 인 / 300 = 280		280		280	
소 계		936		936	
계	811	3,272	442	4,525	
전체 합계	811	3,272	442	4,525	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 280 절삭후아스팔트덧씌우기 연속구간, 5cm /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-4-1 참조 ◀ * 본선의 경우 포설두께 5cm ## 일당 작업량: Q1 = 5000 m² ## 시간당 작업량: Q = 5,000 / 8 hr = 625.00 m²/hr 1. 절 삭 1) 노면파쇄기(2m) 재 료 비: 88,885 / 625 * 2 =284 노 무 비: 23,389 / 625 * 2 =74 경 비: 149,835 / 625 * 2 =479 2) 재 료 비 팁(날): 0.69 EA/m² * 8,500 * 0.05 m =293 3) 인 건 비 보통인부: 84,166 * 1 인 / 5,000 =16 소 계	731	453	618	1,802	J00314
2. 집 적 1) 기계사용료 가) 로더(타이어0.57m²) 재 료 비: 7,328 / 625 * 2=23 노 무 비: 23,389 / 625 * 2=74 경 비: 6,785 / 625 * 2=21 2) 인 건 비 보통인부: 84,166 * 1 인 / 5,000 = 16 소 계	293	90	479	1,146	
3. 포 설 및 다짐 1) 기계사용료 가) 포 설 (아스팔트 페이버,3.0m) 재 료 비: 20,225 / 625 = 32 노 무 비: 23,389 / 625 = 37 경 비: 31,926 / 625 = 51 나) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton) 재 료 비: 15,956 / 625 = 25 노 무 비: 23,389 / 625 = 37 경 비: 9,050 / 625 = 14 다) 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton) 재 료 비: 14,307 / 625 = 22	577	90	479	1,146	
	23	90	21	134	
	32	37	51	51	
	25	37	14	14	
	22			22	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 281 절삭후아스팔트덧씌우기 연속구간, 7cm /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-4-1 참조 ◀ * 본선의 경우 포설두께 7cm ## 일당 작업량: Q1 = 7000 m² ## 시간당 작업량: Q = 7,000 / 8 hr = 875.00 m²/hr 1. 절삭 1) 노면파쇄기(2m) 재 료 비: 88,885 / 875 * 2 =203 노 무 비: 23,389 / 875 * 2 =53 경 비: 149,835 / 875 * 2 =342 2) 재 료 비 팁(날): 0.69 EA/m² * 8,500 * 0.05 m =293 3) 인 건 비 보통인부: 84,166 * 1 인 / 7,000 =12 소 계	605	323	441	1,369	J00315
2. 집적 1) 기계사용료 가) 로더(타이어0.57m²) 재 료 비: 7,328 / 875 * 2=16 노 무 비: 23,389 / 875 * 2=53 경 비: 6,785 / 875 * 2=15 2) 인 건 비 보통인부: 84,166 * 1 인 / 7,000 = 12 소 계	293	65	342	903	
3. 포설 및 다짐 1) 기계사용료 가) 포설 (아스팔트 페이버,3.0m) 재 료 비: 20,225 / 875 = 23 노 무 비: 23,389 / 875 = 26 경 비: 31,926 / 875 = 36 나) 다짐(머캐덤롤러 10 - 12ton) 재 료 비: 15,956 / 875 = 18 노 무 비: 23,389 / 875 = 26 경 비: 9,050 / 875 = 10 다) 다짐(타이어롤러 8 - 15ton) 재 료 비: 14,307 / 875 = 16	496	65	342	903	
	16	53	15	96	
	23	26	36	36	
	18	26	10	10	
	16			16	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노 무 비: $23,389 / 875 = 26$		26		26	
경 비: $12,531 / 875 = 14$			14	14	
라) 다 짐(탠덤덤펀러 5 - 8ton)					
재 료 비: $8,578 / 875 = 9$	9			9	
노 무 비: $23,389 / 875 = 26$		26		26	
경 비: $6,202 / 875 = 7$			7	7	
마) 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: $24,383 / 875 = 27$	27			27	
노 무 비: $21,911 / 875 = 25$		25		25	
경 비: $15,005 / 875 = 17$			17	17	
2) 인 건 비					
포 장 공: $112,897 * 4 \text{인} / 7,000 = 64$		64		64	
소 계	93	193	84	370	
계	605	323	441	1,369	
전체 합계	605	323	441	1,369	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 282 절삭후아스팔트덧씌우기 불연속구간, 5cm /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-4-1 참조 ◀ * 본선의 경우 포설두께 5cm이하 ## 일당 작업량: Q1 = 2000 m ² ## 시간당 작업량: Q = 2,000 / 8 hr = 250.00 m ² /hr	1,008	954	923	2,885	J00316
1. 절삭					
1) 노면파쇄기(2m)					
재료비: 88,885 / 250 =355	355			355	
노무비: 23,389 / 250 =93		93		93	
경비: 149,835 / 250 =599			599	599	
2) 재료비					
팁(날): 0.69 EA/m ² * 8,500 * 0.05 m =293	293			293	
3) 인건비					
보통인부: 84,166 * 1 인 / 2,000 =42		42		42	
소계	648	135	599	1,382	
2. 집적					
1) 기계사용료					
가) 로더(타이어0.57m ²)					
재료비: 7,328 / 250 =29	29			29	
노무비: 23,389 / 250 =93		93		93	
경비: 6,785 / 250 =27			27	27	
2) 인건비					
보통인부: 84,166 * 1 인 / 2,000 = 42		42		42	
소계	29	135	27	191	
3. 포설 및 다짐					
1) 기계사용료					
가) 포설 (아스팔트 페이버,3.0m)					
재료비: 20,225 / 250 = 80	80			80	
노무비: 23,389 / 250 = 93		93		93	
경비: 31,926 / 250 = 127			127	127	
나) 다짐(머캐덤롤러 10 - 12ton)					
재료비: 15,956 / 250 = 63	63			63	
노무비: 23,389 / 250 = 93		93		93	
경비: 9,050 / 250 = 36			36	36	
다) 다짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재료비: 14,307 / 250 = 57	57			57	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: 23,389 / 250 = 93		93		93	
경비: 12,531 / 250 = 50			50	50	
라) 다짐(탠덤덤롤러 5 - 8ton)					
재료비: 8,578 / 250 = 34	34			34	
노무비: 23,389 / 250 = 93		93		93	
경비: 6,202 / 250 = 24			24	24	
마) 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재료비: 24,383 / 250 = 97	97			97	
노무비: 21,911 / 250 = 87		87		87	
경비: 15,005 / 250 = 60			60	60	
2) 인건비					
포장공: 112,897 * 4인 / 2,000 = 225		225		225	
소계	331	684	297	1,312	
계	1,008	954	923	2,885	
전체 합계	1,008	954	923	2,885	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 283 일상유지보수(소파보수) 소규모 포장복구 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-4-2 참조 ◀ * 상하수도 공사등에서 소폭띠모양의 일정구간 포장복구 * 1일 포장면적 10㎡초과 * 1일 포장면적 10㎡이하 30%까지 감한다. ## 일당 작업량: Q1 = 50 ㎡ ## 시간당 작업량: Q = 50 / 8 hr = 6.25 ㎡/hr	3,435	21,332	3,617	28,384	J00317
1. 기계사용료					
1) 플레이트 콤팩터(1.5ton)					
재료비: 1,951 / 6.25 =312	312			312	
노무비: 18,982 / 6.25 =3,037		3,037		3,037	
경비: 505 / 6.25 =80			80	80	
2) 진동롤러(핸드가이드식 0.7ton)					
재료비: 3,614 / 6.25 =578	578			578	
노무비: 23,389 / 6.25 =3,742		3,742		3,742	
경비: 1,563 / 6.25 =250			250	250	
3) 굴삭기(타이어 0.18㎡)					
재료비: 10,096 / 6.25 =1,615	1,615			1,615	
노무비: 23,389 / 6.25 =3,742		3,742		3,742	
경비: 14,384 / 6.25 =2,301			2,301	2,301	
4) 트럭(2.5ton)					
재료비: 5,818 / 6.25 =930	930			930	
노무비: 21,911 / 6.25 =3,505		3,505		3,505	
경비: 4,795 / 6.25 =767			767	767	
소계	3,435	14,026	3,398	20,859	
2. 인건비					
포장공: 112,897 * 1 인 / 50 = 2,257		2,257		2,257	
보통인부: 84,166 * 3 인 / 50 = 5,049		5,049		5,049	
소계		7,306		7,306	
3. 용해기의 공구손료(인력품의 3%)					
(2,257+5,049) * 3/100 = 219			219	219	
소계			219	219	
계	3,435	21,332	3,617	28,384	
전체 합계	3,435	21,332	3,617	28,384	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 284 일상유지보수(소파보수) 소규모 도로인급 복구 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-4-2 참조 ◀ * 기존도로파손에 의한 소규모 응급복구시 파쇄굴착 골재치환 및 다짐 제살포,기층,표층 포설및 다짐에 대한 품 ## 일당 작업량: Q1 = 30 ㎡ ## 시간당 작업량: Q = 30 / 8 hr = 3.75 ㎡/hr	8,683	47,791	7,911	64,385	J00318
1. 기계사용료					
1) 플레이트 콤팩터(1.5ton)					
재 료 비: 1,951 / 3.75 =520	520			520	
노 무 비: 18,982 / 3.75 =5,061		5,061		5,061	
경 비: 505 / 3.75 =134			134	134	
2) 진동롤러(자주식 2.5ton)					
재 료 비: 3,778 / 3.75 =1,007	1,007			1,007	
노 무 비: 23,389 / 3.75 =6,237		6,237		6,237	
경 비: 4,201 / 3.75 =1,120			1,120	1,120	
3) 굴삭기(타이어,0.18㎡+대형브레이커0.2㎡용)					
재 료 비: 10,096 / 3.75 =2,692	2,692			2,692	
노 무 비: 23,389 / 3.75 =6,237		6,237		6,237	
경 비: 16,539 / 3.75 =4,410			4,410	4,410	
4) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,818 / 3.75 =1,551	1,551			1,551	
노 무 비: 21,911 / 3.75 =5,842		5,842		5,842	
경 비: 4,795 / 3.75 =1,278			1,278	1,278	
5) 커터(콘크리트및 아스팔트용,320~400mm)					
재 료 비: 10,926 / 3.75 =2,913	2,913			2,913	
노 무 비: 18,982 / 3.75 =5,061		5,061		5,061	
경 비: 1,460 / 3.75 =389			389	389	
소 계	8,683	28,438	7,331	44,452	
2. 인 건 비					
포 장 공: 112,897 * 2 인 / 30 = 7,526		7,526		7,526	
특별인부: 102,334 * 1 인 / 30 = 3,411		3,411		3,411	
보통인부: 84,166 * 3 인 / 30 = 8,416		8,416		8,416	
소 계		19,353		19,353	
3. 용해기의 공구손료(인력품의 3%)					
(7,526+3,411+8,416) * 3/100 = 580			580	580	
소 계			580	580	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
계	8,683	47,791	7,911	64,385	
전체 합계	8,683	47,791	7,911	64,385	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 285 콘크리트포장(인력) T=20Cm /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-2 참조◀ ## 일당 작업량: Q1 = 100 m³ ## 포장두께 : T = 0.2 M %% 일당 작업면적: A =100 / 0.2=500.00 m²/일	2,805	1,181	59	4,045	J00319
1. 인건비					
포장공: 3.0 인 * 112,897 / 500 =677		677		677	
보통인부: 3.0 인 * 84,166 / 500 =504		504		504	
소계		1,181		1,181	
2. 자재비					
양생제 1.00 M2 * 2,500 =2,500	2,500			2,500	
비닐 (2겹) 1.05 M2 * 539/ 2 =282	282			282	
소계	2,782			2,782	
3. 철망 구입및운반					
별도계산					
소계					
4. 기구손료(인력품의5%)					
1,181 * 0.05 = 59			59	59	
소계			59	59	
5. 잡재료비(인력품의 2%)					
1,181 * 0.02 = 23	23			23	
소계	23			23	
계	2,805	1,181	59	4,045	
전체 합계	2,805	1,181	59	4,045	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 286 크라샤설치 150TON /1식 1. 부지임대료(별도산정) 부지면적 : 3000 m ² m ² 당가격 : 10000 m ² /원 임대료 : 토지가격의 년 10% 설치기간 : 24개월(설치철거 1개월 포함) 경비: 3000 m ² * 0 * 1/10*24/12 = 0 소계	8,131,251	27,303,814	4,677,078	40,112,143	J00326
2. 부지정지비 1) 보통인부: 50 인 *84,166= 4,208,300 2) 불도저(19TON) 경비: 76 Hr *25,040= 1,903,040 노무비: 76 Hr *23,389= 1,777,564 재료비: 76 Hr *42,166= 3,204,616 3) 탄뎀로라 (6-8ton) 경비: 24 Hr *6,202= 148,848 노무비: 24 Hr *23,389= 561,336 재료비: 24 Hr *8,578= 205,872 4) 모터그레이더 (3.6M) 경비: 12 Hr *21,435= 257,220 노무비: 12 Hr *23,389= 280,668 재료비: 12 Hr *32,741= 392,892 소계	3,204,616	4,208,300	1,903,040	4,208,300	
3. 크라샤 조립 1) 인건비 기계공: 45 인 *106,812= 4,806,540 비계공: 36 인 *149,852= 5,394,672 보통인부: 60 인 *84,166= 5,049,960 2) 트럭크레인(10TON) 경비: 75 Hr *23,436= 1,757,700 노무비: 75 Hr *23,389= 1,754,175 재료비: 75 Hr *7,680= 576,000 소계	3,803,380	6,827,868	2,309,108	12,940,356	
4. 기초 콘크리트	576,000	17,005,347	1,757,700	19,339,047	

산 출 근 거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
재료비(25-16-8): $40 \text{ m}^3 * 55,930 * 1.02 = 2,281,944$ 타설비: $40 \text{ m}^3 * 27,650 = 1,106,000$ 소 계	2,281,944 2,281,944	 1,106,000 1,106,000		2,281,944 1,106,000 3,387,944	# 173
5. 크라샤 운반					
크라샤 1기당 트레일러 20TON 4대 1) 적재비(트럭크레인 15TON) 가) 인 건 비 $H = 60 \text{ Min/회} * 4 \text{ 회} = 240.00 \text{ Min}$ 비 계 공: $2 \text{ 인} * 149,852 * H / 450 = 159,842$ 보통인부: $2 \text{ 인} * 84,166 * H / 450 = 89,777$ 나) 트럭크레인(15TON) 경 비: $H * 34,596 / 60 = 138,384$ 노무비: $H * 23,389 / 60 = 93,556$ 재료비: $H * 9,498 / 60 = 37,992$		 159,842 89,777 93,556 37,992	 138,384 	 138,384 93,556 37,992	
2) 운반비 (트레일러 20TON): 4대 $t1=60, \quad t3=60, \quad t4=0.42 \text{ Min}$ $t2=278.85 \text{ Min}$ (운반거리표참조) $Cm=t1+t2+t3+t4=399.27 \text{ Min}$ $N=60*0.9/Cm=0.14 \text{ 회/Hr}$ 경 비: $13,235/N*4= 378,142$ 노무비: $23,389/N*4= 668,257$ 재료비: $33,347/N*t2/Cm*4= 665,415$	 665,415	 668,257	 378,142	 378,142 668,257 665,415	
3) 적하비(트럭크레인 15TON) 가) 인 건 비 $H = 60 \text{ Min/회} * 4 \text{ 회} = 240.00 \text{ Min}$ 비 계 공: $2 \text{ 인} * 149,852 * H / 450 = 159,842$ 보통인부: $2 \text{ 인} * 84,166 * H / 450 = 89,777$ 나) 트럭크레인(15TON) 경 비: $H * 23,436 / 60 = 93,744$ 노무비: $H * 23,389 / 60 = 93,556$ 재료비: $H * 7,680 / 60 = 30,720$ 소 계	 30,720 734,127	 159,842 89,777 93,556 1,354,607	 93,744 610,270	 159,842 89,777 93,744 93,556 30,720 2,699,004	
6. 골재덮개천막 설치					
콘크리트포장용 조골재 7일 생산량기준 천막1개당 순면적: 63.25 M2 천막 소요 면적: 1611.83 M2					

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 287 크라샤철거 150TON /1식 1. 크라샤 해체 1) 인 건 비 기계공: 30 인 *106,812= 3,204,360 비계공: 25 인 *149,852= 3,746,300 인 부: 43 인 *84,166= 3,619,138 2) 트럭크레인(10TON) 경 비: 45 Hr *23,436= 1,054,620 노무비: 45 Hr *23,389= 1,052,505 재료비: 45 Hr *7,680= 345,600 소 계	1,072,455	12,976,910	1,620,250	15,669,615	J00327
2. 크라샤 운반 크라샤 1기당 트레일러 20TON 4대 1) 적재비(트럭크레인 15TON) 가) 인 건 비 H = 60 Min/회 * 4 회 = 240.00 Min 비 계 공: 2 인 *149,852*H/450= 159,842 보통인부: 2 인 *84,166*H/450= 89,777 나) 트럭크레인(15TON) 경 비: H * 23,436/60 = 93,744 노무비: H * 23,389/60 = 93,556 재료비: H * 7,680/60 = 30,720 2) 운반비 (트레일러 20TON): 4대 t1=60, t3=60, t4=0.42 Min t2=278.85 Min (운반거리표참조) Cm=t1+t2+t3+t4=399.27 Min N=60*0.9/Cm=0.14 회/Hr 경 비: 13,235/N*4= 378,142 노무비: 23,389/N*4= 668,257 재료비: 33,347/N*t2/Cm*4= 665,415 소 계	345,600	11,622,303	1,054,620	13,022,523	
3) 적하비(트럭크레인 15TON) 가) 인 건 비 H = 60 Min/회 * 4 회 = 240.00 Min 비 계 공: 2 인 *149,852*H/450= 159,842	696,135	1,011,432	471,886	2,179,453	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
보통인부: 2 인 *84,166*H/450= 89,777		89,777		89,777	
나) 트럭크레인(15TON)					
경 비: H * 23,436/60 = 93,744			93,744	93,744	
노무비: H * 23,389/60 = 93,556		93,556		93,556	
재료비: H * 7,680/60 = 30,720	30,720			30,720	
소 계	30,720	343,175	93,744	467,639	
계	1,072,455	12,976,910	1,620,250	15,669,615	
전체 합계	1,072,455	12,976,910	1,620,250	15,669,615	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 288 쇠석골재생산 현장암유용 /1M3 1. 콘크리트용 조골재 1) 석산개발비 : 현장암 유용 2) 발 파 비 : 현장암 유용 3) 기계사용료 : 현장암 유용 4) 집 토 : 현장암 유용 2. 소 할 (15% 적용) 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡) $Q = (3.5+2.5+1.8) / 3 = 2.60 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $20,577 / Q * 0.15 = 1,187$ 노 무 비: $23,389 / Q * 0.15 = 1,349$ 경 비: $27,943 / Q * 0.15 = 1,612$ 2) 치즐소모비(0.7㎡) $A = 0.018$ $(252,000 * A) / Q * 0.3 = 523$ 소 계 3. 적사(로더, 타이어1.72 ㎡) $q_0=1.72$, $K=0.55$, $f=1.3/1.625=0.80$, $E1=0.35$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $C_m = m * L + t1 + t2 = 34.40$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E1 / C_m = 27.72 \text{ ㎡/Hr}$ 재 료 비: $20,518 / Q = 740$ 노 무 비: $23,389 / Q = 843$ 경 비: $22,468 / Q = 810$ 소 계 4. 운반(현장-크라샤장) 덤프트럭 15ton(발파암적용) $L = 9.174/4 = 2.29 \text{ Km}$(현장에 맞게 조정) $q1 = 15/2.0*1.625 = 12.19$, $E = 0.9$ $f = 1.3/1.625=0.80$, $n = q1 / (q_0 * K) = 12.89$ $t1 = C_m*n/(60*E1) = 21.12$, $t2 = (L/15) * 2 * 60 = 18.32$ $t3 = 0.80$, $t4 = 0.42$, $t5=3.77$ $C_m = t1 + t2 + t3 + t4 + t5 = 44.43$ $Q = 60 * q1 * f * E / C_m = 11.85 \text{ ㎡/Hr}$ $T0 = C_m - t1$ 재 료 비: $31,903 / 11.85 * (23.31/44.43) = 1,412$	4,791 1,187 523 1,710 740 740 1,412	5,761 1,349 843 1,349 843 843	6,666 1,612 810 1,612	17,218 4,671 2,393 1,412	J00328

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $23,389 / 11.85 = 1,973$ 경비: $16,983 / 11.85 = 1,433$ 소계	1,412	1,973	1,433	4,818	
5. 크라샤 투입(로더, 타이어1.72 m³) $qo=1.72$, $K=0.55$, $f=1.3/1.625=0.80$, $E=0.35$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $Cm=m*L+t1+t2= 34.40$ $Q=3600*qo*K*f*E/Cm=27.72$ m³/Hr 경비 $22,468 / Q = 810$ 노무비 $23,389 / Q = 843$ 재료비 $20,518 / Q = 740$ 소계	740	843	810	2,393	
6. 크라싱(크라샤150ton) *전기인입 및 발전기 설치는 현장 여건에 따라 별도 적용 $Q = 185$ TON/HR , $E = 0.4$ $QT = 185 * 0.4 = 74.00$ TON/HR $QM = QT / 1.7=43.53$ M3/HR 경비 $78,086 / QM = 1,793$ 노무비 $23,389 / QM = 537$ 재료비 $0 / QM = 0$ 소계		537	1,793	2,330	
7. 생산품 정리(로더, 타이어1.72 m³) $qo=1.72$, $K=1.0$, $f=1.0$, $E=0.60$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $Cm=m*L+t1+t2= 34.40$ $Q=3600*qo*K*f*E/Cm=108.00$ m³/Hr 재료비: $20,518 / Q = 189$ 노무비: $23,389 / Q = 216$ 경비: $22,468 / Q = 208$ 소계	189	216	208	613	
계	4,791	5,761	6,666	17,218	
전체 합계	4,791	5,761	6,666	17,218	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 289 동상방지층생산 현장암유용 /1M3 1. 콘크리트용 조골재 1) 석산개발비 : 현장암 유용 2) 발 파 비 : 현장암 유용 3) 기계사용료 : 현장암 유용 4) 집 토 : 현장암 유용 2. 소 할 (15% 적용) 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡) $Q = (3.5+2.5+1.8) / 3 = 2.60 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $20,577 / Q * 0.15 = 1,187$ 노 무 비: $23,389 / Q * 0.15 = 1,349$ 경 비: $27,943 / Q * 0.15 = 1,612$ 2) 치즐소모비(0.7㎡) $A = 0.018$ $(252,000 * A) / Q * 0.3 = 523$ 소 계 3. 적사(로더, 타이어1.72 ㎡) $q_0=1.72$, $K=0.55$, $f=1.3/1.625=0.80$, $E1=0.35$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $C_m = m * L + t1 + t2 = 34.40$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E1 / C_m = 27.72 \text{ ㎡/Hr}$ 재 료 비: $20,518 / Q = 740$ 노 무 비: $23,389 / Q = 843$ 경 비: $22,468 / Q = 810$ 소 계 4. 운반(현장-크라사장) 덤프트럭 15ton(발파암적용) $L = 9.174/4 = 2.29 \text{ Km}$(현장에 맞게 조정) $q_1 = 15/2.0 * 1.625 = 12.19$, $E = 0.9$ $f = 1.3/1.625=0.80$, $n = q_1 / (q_0 * K) = 12.89$ $t1 = C_m * n / (60 * E1) = 21.12$, $t2 = (L/15) * 2 * 60 = 18.32$ $t3 = 0.80$, $t4 = 0.42$, $t5=3.77$ $C_m = t1 + t2 + t3 + t4 + t5 = 44.43$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 11.85 \text{ ㎡/Hr}$ $T0 = C_m - t1$ 재 료 비: $31,903 / 11.85 * (23.31/44.43) = 1,412$	4,791 1,187 523 1,710 740 740 1,412	5,761 1,349 1,349 1,349 843 843	6,666 1,612 1,612 1,612 810 810	17,218 1,187 1,349 1,612 4,671 2,393 1,412	J00329

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $23,389 / 11.85 = 1,973$ 경비: $16,983 / 11.85 = 1,433$ 소계	1,412	1,973	1,433	4,818	
5. 크라샤 투입(로더, 타이어1.72 m³) $qo=1.72$, $K=0.55$, $f=1.3/1.625=0.80$, $E=0.35$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $Cm=m*L+t1+t2= 34.40$ $Q=3600*qo*K*f*E/Cm=27.72$ m³/Hr 경비 $22,468 / Q = 810$ 노무비 $23,389 / Q = 843$ 재료비 $20,518 / Q = 740$ 소계	740	843	810	2,393	
6. 크라싱(크라샤150ton) *전기인입 및 발전기 설치는 현장 여건에 따라 별도 적용 $Q = 185$ TON/HR , $E = 0.4$ $QT = 185 * 0.4 = 74.00$ TON/HR $QM = QT / 1.7=43.53$ M3/HR 경비 $78,086 / QM = 1,793$ 노무비 $23,389 / QM = 537$ 재료비 $0 / QM = 0$ 소계		537	1,793	2,330	
7. 생산품 정리(로더, 타이어1.72 m³) $qo=1.72$, $K=1.0$, $f=1.0$, $E=0.60$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $Cm=m*L+t1+t2= 34.40$ $Q=3600*qo*K*f*E/Cm=108.00$ m³/Hr 재료비: $20,518 / Q = 189$ 노무비: $23,389 / Q = 216$ 경비: $22,468 / Q = 208$ 소계	189	216	208	613	
계	4,791	5,761	6,666	17,218	
전체 합계	4,791	5,761	6,666	17,218	

산 출 근 거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 290 보조기충생산 현장암유용 /1M3 1. 콘크리트용 조골재 1) 석산개발비 : 현장암 유용 2) 발 파 비 : 현장암 유용 3) 기계사용료 : 현장암 유용 4) 집 토 : 현장암 유용 2. 소 할 (15% 적용) 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡) $Q = (3.5+2.5+1.8) / 3 = 2.60 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: $20,577 / Q * 0.15 = 1,187$ 노 무 비: $23,389 / Q * 0.15 = 1,349$ 경 비: $27,943 / Q * 0.15 = 1,612$ 2) 치즐소모비(0.7㎡) $A = 0.018$ $(252,000 * A) / Q * 0.3 = 523$ 소 계 3. 적사(로더,타이어1.72 ㎡) $q_0=1.72$, $K=0.55$, $f=1.3/1.625=0.80$, $E1=0.35$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $C_m = m * L + t1 + t2 = 34.40$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E1 / C_m = 27.72 \text{ ㎡/Hr}$ 재 료 비: $20,518 / Q = 740$ 노 무 비: $23,389 / Q = 843$ 경 비: $22,468 / Q = 810$ 소 계 4. 운반(현장-크라샤장) 덤프트럭 15ton(발파암적용) $L = 9.174/4 = 2.29 \text{ Km}$(현장에 맞게 조정) $q1 = 15/2.0*1.625 = 12.19$, $E = 0.9$ $f = 1.3/1.625=0.80$, $n = q1 / (q_0 * K) = 12.89$ $t1 = C_m*n/(60*E1) = 21.12$, $t2 = (L/15) * 2 * 60 = 18.32$ $t3 = 0.80$, $t4 = 0.42$, $t5=3.77$ $C_m = t1 + t2 + t3 + t4 + t5 = 44.43$ $Q = 60 * q1 * f * E / C_m = 11.85 \text{ ㎡/Hr}$ $T0 = C_m - t1$ 재 료 비: $31,903 / 11.85 * (23.31/44.43) = 1,412$	4,791 1,187 523 1,710 740 740 1,412	5,761 1,349 843 843	6,666 1,612 810 810	17,218 4,671 2,393 1,412	J00330

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $23,389 / 11.85 = 1,973$ 경비: $16,983 / 11.85 = 1,433$ 소계	1,412	1,973	1,433	4,818	
5. 크라샤 투입(로더, 타이어1.72 m³) $qo=1.72$, $K=0.55$, $f=1.3/1.625=0.80$, $E=0.35$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $Cm=m*L+t1+t2= 34.40$ $Q=3600*qo*K*f*E/Cm=27.72$ m³/Hr 경비 $22,468 / Q = 810$ 노무비 $23,389 / Q = 843$ 재료비 $20,518 / Q = 740$ 소계	740	843	810	2,393	
6. 크라싱(크라샤150ton) *전기인입 및 발전기 설치는 현장 여건에 따라 별도 적용 $Q = 185$ TON/HR , $E = 0.4$ $QT = 185 * 0.4 = 74.00$ TON/HR $QM = QT / 1.7=43.53$ M3/HR 경비 $78,086 / QM = 1,793$ 노무비 $23,389 / QM = 537$ 재료비 $0 / QM = 0$ 소계		537	1,793	2,330	
7. 생산품 정리(로더,타이어1.72 m³) $qo=1.72$, $K=1.0$, $f=1.0$, $E=0.60$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $Cm=m*L+t1+t2= 34.40$ $Q=3600*qo*K*f*E/Cm=108.00$ m³/Hr 재료비: $20,518 / Q = 189$ 노무비: $23,389 / Q = 216$ 경비: $22,468 / Q = 208$ 소계	189	216	208	613	
계	4,791	5,761	6,666	17,218	
전체 합계	4,791	5,761	6,666	17,218	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 291 소형고압블럭포장 적색,T=6CM /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-3 참조 ◀ ## 일당 작업량: Q1 = 300 m³ ## 시간당 작업량: Q = 300 / 8 hr = 37.50 m³/hr 1. 자재대 소형고압블럭(적색,t=6cm): 8,500 * 1.0 m³ * 1.03 (할증) = 8,755 m³ 소 계	699	2,933	655	4,287	J00331
2. 설치비 특별인부: 102,334 * 2 인 / 300 = 682 보통인부: 84,166 * 4 인 / 300 = 1,122 소 계		682 1,122 1,804		682 1,122 1,804	
3. 잡재료비(인건비의 5%) 1,804 * 5 / 100 = 90 소 계	90 90			90 90	
4. 공구손료(인건비의 3%) 1,804 * 3 / 100 = 54 소 계			54 54	54 54	
5. 사용장비 1) 굴삭기(타이어 0.6m³) 재 료 비: 20,914 / 37.5 = 557 노 무 비: 23,389 / 37.5 = 623 경 비: 22,085 / 37.5 = 588 2) 플레이트 콤팩터 재 료 비: 1,951 / 37.5 = 52 노 무 비: 18,982 / 37.5 = 506 경 비: 505 / 37.5 = 13 소 계 계 전체 합계	557 52 609 699 699	 623 506 1,129 2,933 2,933	 588 13 601 655 655	 588 13 2,339 4,287 4,287	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 292 소형고압블럭포장 회색, T=6CM /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-3-3 참조 ◀ ## 일당 작업량: Q1 = 300 m³ ## 시간당 작업량: Q = 300 / 8 hr = 37.50 m³/hr 1. 자재대 소형고압블럭(회색, t=6cm): 7,800 * 1.0 m³ * 1.03 (할증) = 8,034 m³ 소 계	699	2,933	655	4,287	J00332
2. 설치비 특별인부: 102,334 * 2 인 / 300 = 682 보통인부: 84,166 * 4 인 / 300 = 1,122 소 계		682 1,122 1,804		682 1,122 1,804	
3. 잡재료비(인건비의 5%) 1,804 * 5 / 100 = 90 소 계	90 90			90 90	
4. 공구손료(인건비의 3%) 1,804 * 3 / 100 = 54 소 계			54 54	54 54	
5. 사용장비 1) 굴삭기(타이어 0.6m³) 재 료 비: 20,914 / 37.5 = 557 노 무 비: 23,389 / 37.5 = 623 경 비: 22,085 / 37.5 = 588 2) 플레이트 콤팩터 재 료 비: 1,951 / 37.5 = 52 노 무 비: 18,982 / 37.5 = 506 경 비: 505 / 37.5 = 13 소 계 계 전체 합계	557 52 609 699 699	 623 506 1,129 2,933 2,933	 588 13 601 655 655	 588 13 2,339 4,287 4,287	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 293 삼각표지판 설치 D=120CM /1EA	70,967	194,146		265,113	J00333
1. 재 료 비					
표지판(삼각 1변120): 1 EA *160,000 = 160,000.00 (별산)					
지 주(Φ76.3): 1 EA * 51,500 = 51,500	51,500			51,500	
소 계	51,500			51,500	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 * 84,166 * 2.468 m³ = 41,544		41,544		41,544	
2) 되메우기밧다짐(인력)					
보통인부: 0.1 * 84,166 * 1.888 m³ = 15,890		15,890		15,890	
3) 잔토처리(인력)					
보통인: 0.2 * 84,166 * 0.580 m³ = 9,763		9,763		9,763	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					# 178
재 료 비: 0 * 0.580 m³ = 0					
노 무 비: 55,301 * 0.580 m³ = 32,074		32,074		32,074	# 178
경 비: 0 * 0.580 m³ = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 2.720 m² = 19,467	19,467			19,467	# 198
노 무 비: 16,315 * 2.720 m² = 44,376		44,376		44,376	# 198
경 비: 0 * 2.720 m² = 0					# 198
소 계	19,467	143,647		163,114	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
# 일당 설치갯수: N=5 EA					
보통인부: 84,166 * 3 인 / 5 = 50,499		50,499		50,499	
소 계		50,499		50,499	
계	70,967	194,146		265,113	
전체 합계	70,967	194,146		265,113	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 294 2중삼각표지판 설치 D=120CM+120CM /1EA	101,757	215,700		317,457	J00334
1. 재 료 비					
표지판(삼각 1변120): 2 EA *160,000 = 320,000.00 (별산)					
지 주(Φ89.1): 1 EA * 80,000 = 80,000	80,000			80,000	
소 계	80,000			80,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 * 84,166 * 2.754 m³ = 46,358		46,358		46,358	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 * 84,166 * 2.031 m³ = 17,094		17,094		17,094	
3) 잔토처리(인력)					
보통인: 0.2 * 84,166 * 0.723 m³ = 12,170		12,170		12,170	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 0.723 m³ = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 0.723 m³ = 39,982		39,982		39,982	# 178
경 비: 0 * 0.723 m³ = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 3.040 m² = 21,757	21,757			21,757	# 198
노 무 비: 16,315 * 3.040 m² = 49,597		49,597		49,597	# 198
경 비: 0 * 3.040 m² = 0					# 198
소 계	21,757	165,201		186,958	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
# 일당 설치갯수: N=5 EA					
보통인부: 84,166 * 3 인 / 5 = 50,499		50,499		50,499	
소 계		50,499		50,499	
계	101,757	215,700		317,457	
전체 합계	101,757	215,700		317,457	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 295 삼각+원형표지판 설치 D120CMH-D90CM /1EA	101,757	215,700		317,457	J00335
1. 재 료 비					
표지판(삼각(120)+원형(90)): 1 EA *(160,000+160,000) = 320,000.					
지 주(Φ89.1): 1 EA * 80,000 = 80,000	80,000			80,000	
소 계	80,000			80,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 * 84,166 * 2.754 m³ = 46,358		46,358		46,358	
2) 되메우기밧다짐(인력)					
보통인부: 0.1 * 84,166 * 2.031 m³ = 17,094		17,094		17,094	
3) 잔토처리(인력)					
보통인: 0.2 * 84,166 * 0.723 m³ = 12,170		12,170		12,170	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 0.723 m³ = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 0.723 m³ = 39,982		39,982		39,982	# 178
경 비: 0 * 0.723 m³ = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 3.040 m² = 21,757	21,757			21,757	# 198
노 무 비: 16,315 * 3.040 m² = 49,597		49,597		49,597	# 198
경 비: 0 * 3.040 m² = 0					# 198
소 계	21,757	165,201		186,958	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
# 일당 설치갯수: N=5 EA					
보통인부: 84,166 * 3 인 / 5 = 50,499		50,499		50,499	
소 계		50,499		50,499	
계	101,757	215,700		317,457	
전체 합계	101,757	215,700		317,457	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 296 원형표지판 설치 원형,D=90CM /1EA	47,139	111,385		158,524	J00336
1. 재 료 비					
표지판(삼각 1변120): 1 EA * 160,000 = 160,000.00 (별산)					
지 주(Φ60.5): 1 EA * 38,100 = 38,100	38,100			38,100	
소 계	38,100			38,100	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 * 84,166 * 1.232 m³ = 20,738		20,738		20,738	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 * 84,166 * 1.088 m³ = 9,157		9,157		9,157	
3) 잔토처리(인력)					
보통인: 0.2 * 84,166 * 0.144 m³ = 2,423		2,423		2,423	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 0.144 m³ = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 0.144 m³ = 7,963		7,963		7,963	# 178
경 비: 0 * 0.144 m³ = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 1.263 m³ = 9,039	9,039			9,039	# 198
노 무 비: 16,315 * 1.263 m³ = 20,605		20,605		20,605	# 198
경 비: 0 * 1.263 m³ = 0					# 198
소 계	9,039	60,886		69,925	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
# 일당 설치갯수: N=5 EA					
보통인부: 84,166 * 3 인 / 5 = 50,499		50,499		50,499	
소 계		50,499		50,499	
계	47,139	111,385		158,524	
전체 합계	47,139	111,385		158,524	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 298 원형이중표지판 설치 D=90CM+D90CM /1EA	101,757	215,700		317,457	J00338
1. 재 료 비					
표지판(원형90): 2 EA * 160,000 = 320,000.00 (별산)					
지 주(Φ89.1): 1 EA * 80,000 = 80,000	80,000			80,000	
소 계	80,000			80,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 * 84,166 * 2.754 m³ = 46,358		46,358		46,358	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 * 84,166 * 2.031 m³ = 17,094		17,094		17,094	
3) 잔토처리(인력)					
보통인: 0.2 * 84,166 * 0.723 m³ = 12,170		12,170		12,170	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 0.723 m³ = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 0.723 m³ = 39,982		39,982		39,982	# 178
경 비: 0 * 0.723 m³ = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 3.040 m² = 21,757	21,757			21,757	# 198
노 무 비: 16,315 * 3.040 m² = 49,597		49,597		49,597	# 198
경 비: 0 * 3.040 m² = 0					# 198
소 계	21,757	165,201		186,958	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
# 일당 설치갯수: N=5 EA					
보통인부: 84,166 * 3 인 / 5 = 50,499		50,499		50,499	
소 계		50,499		50,499	
계	101,757	215,700		317,457	
전체 합계	101,757	215,700		317,457	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 299 오각표지판 설치 90*30*90 /1EA	70,967	194,146		265,113	J00339
1. 재 료 비					
표지판(오각, 900*300*90): 1 EA * 171,500 = 171,500.00 (별산)					
지 주(Φ76.3): 1 EA * 51,500 = 51,500	51,500			51,500	
소 계	51,500			51,500	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 * 84,166 * 2.468 m³ = 41,544		41,544		41,544	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 * 84,166 * 1.888 m³ = 15,890		15,890		15,890	
3) 잔토처리(인력)					
보통인: 0.2 * 84,166 * 0.580 m³ = 9,763		9,763		9,763	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 0.580 m³ = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 0.580 m³ = 32,074		32,074		32,074	# 178
경 비: 0 * 0.580 m³ = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 2.720 m³ = 19,467	19,467			19,467	# 198
노 무 비: 16,315 * 2.720 m³ = 44,376		44,376		44,376	# 198
경 비: 0 * 2.720 m³ = 0					# 198
소 계	19,467	143,647		163,114	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
# 일당 설치갯수: N = 5 EA					
보통인부: 84,166 * 3 인 / 5 = 50,499		50,499		50,499	
소 계		50,499		50,499	
계	70,967	194,146		265,113	
전체 합계	70,967	194,146		265,113	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 300 면계표지판 설치 140*70 복주식 /1EA	138,560	551,871	10,362	700,793	J00340
1. 재 료 비					
표지판(사각, 140*70): 1 EA * 350,000 = 350,000.00 (별산)					
지 주(Φ60.5): 2 EA * 38,100 = 76,200	76,200			76,200	
소 계	76,200			76,200	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 10.690 m³ = 179,946		179,946		179,946	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 9.182 m³ = 77,281		77,281		77,281	
3) 잔토처리(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 1.508 m³ = 25,384		25,384		25,384	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 1.508 m³ = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 1.508 m³ = 83,393		83,393		83,393	# 178
경 비: 0 * 1.508 m³ = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 7.470 m² = 53,462	53,462			53,462	# 198
노 무 비: 16,315 * 7.470 m² = 121,873		121,873		121,873	# 198
경 비: 0 * 7.470 m² = 0					# 198
소 계	53,462	487,877		541,339	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
## 일 당 작업량: N = 8 EA					
## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(트럭탑재형 5ton)					
재 료 비: 8,898 / 1 = 8,898	8,898			8,898	
노 무 비: 21,911 / 1 = 21,911		21,911		21,911	
경 비: 10,362 / 1 = 10,362			10,362	10,362	
2) 인 력					
보통인부 : 84,166 * 4 인 / 8 =42,083		42,083		42,083	
소 계	8,898	63,994	10,362	83,254	
계	138,560	551,871	10,362	700,793	
전체 합계	138,560	551,871	10,362	700,793	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 301 반사경 설치 Φ1000 /1EA 1. 재 료 비 도로반사경(Φ1000, 지주포함): 1 EA * 220,000 = 220,000.00 (별 소 계)	14,170	183,938		198,108	J00341
2. 기초설치비 1) 터파기(인력) 보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 2.695 m³ = 45,365 2) 되메우기및다짐(인력) 보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 2.421 m³ = 20,376 3) 잔토처리(인력) 보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 0.274 m³ = 4,612 4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외) - 산근 # 178 참조 재 료 비: 0 * 0.274 m³ = 0 노 무 비: 55,301 * 0.274 m³ = 15,152 경 비: 0 * 0.274 m³ = 0 5) 거푸집(합판 소형6회) - 산근 # 198 참조 재 료 비: 7,157 * 1.980 m² = 14,170 노 무 비: 16,315 * 1.980 m² = 32,303 경 비: 0 * 1.980 m² = 0 소 계					
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1) 지 주 보통인부: 84,166 * 2 / 4 =42,083 2) 표지판 보통인부: 84,166 * 2 / 7 =24,047 소 계					
계	14,170	183,938		198,108	
전체 합계	14,170	183,938		198,108	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 302 군계표지 300*200 편지식 /1EA	3,418,251	1,427,012	44,797	4,890,060	J00342
1. 재 료 비					
표지판(사각, 300*200): 1 EA * 2,000,000 = 2,000,000.00 (별산)					
지 주(Φ318.5*139.8): 1 SET * 3,300,000 = 3,300,000	3,300,000			3,300,000	
소 계	3,300,000			3,300,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 29.0 m² = 488,162		488,162		488,162	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 23.0 m² = 193,581		193,581		193,581	
3) 잔토처리(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 6.0 m² = 100,999		100,999		100,999	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 6.10 m² = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 6.10 m² = 337,336		337,336		337,336	# 178
경 비: 0 * 6.10 m² = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 14.80 m² = 105,923	105,923			105,923	# 198
노 무 비: 16,315 * 14.80 m² = 241,462		241,462		241,462	# 198
경 비: 0 * 14.80 m² = 0					# 198
소 계	105,923	1,361,540		1,467,463	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
## 일 당 작업량: N = 8 EA					
## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(타이어 25ton)					
재 료 비: 12,328 / 1 = 12,328	12,328			12,328	
노 무 비: 23,389 / 1 = 23,389		23,389		23,389	
경 비: 44,797 / 1 = 44,797			44,797	44,797	
2) 인 력					
보통인부 : 84,166 * 4 인 / 8 =42,083		42,083		42,083	
소 계	12,328	65,472	44,797	122,597	
계	3,418,251	1,427,012	44,797	4,890,060	
전체 합계	3,418,251	1,427,012	44,797	4,890,060	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 303 도계표지 360*220 편지식 /1EA	3,918,251	1,427,012	44,797	5,390,060	J00343
1. 재 료 비					
표지판(사각, 360*220): 1 EA * 2,746,000 = 2,746,000.00 (별산)					
지 주(Φ355.6*165.2): 1 SET * 3,800,000 = 3,800,000	3,800,000			3,800,000	
소 계	3,800,000			3,800,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 29.0 m² = 488,162		488,162		488,162	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 23.0 m² = 193,581		193,581		193,581	
3) 잔토처리(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 6.0 m² = 100,999		100,999		100,999	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					# 178
재 료 비: 0 * 6.10 m² = 0					
노 무 비: 55,301 * 6.10 m² = 337,336		337,336		337,336	# 178
경 비: 0 * 6.10 m² = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 14.80 m² = 105,923	105,923			105,923	# 198
노 무 비: 16,315 * 14.80 m² = 241,462		241,462		241,462	# 198
경 비: 0 * 14.80 m² = 0					# 198
소 계	105,923	1,361,540		1,467,463	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
## 일 당 작업량: N = 8 EA					
## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(타이어 25ton)					
재 료 비: 12,328 / 1 = 12,328	12,328			12,328	
노 무 비: 23,389 / 1 = 23,389		23,389		23,389	
경 비: 44,797 / 1 = 44,797			44,797	44,797	
2) 인 력					
보통인부 : 84,166 * 4 인 / 8 =42,083		42,083		42,083	
소 계	12,328	65,472	44,797	122,597	
계	3,918,251	1,427,012	44,797	5,390,060	
전체 합계	3,918,251	1,427,012	44,797	5,390,060	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 304 2지명이정표지 250*180 편지식 /1EA	2,818,251	1,427,012	44,797	4,290,060	J00344
1. 재료비					
표지판(사각, 250*180): 1 EA * 1,500,000 = 1,500,000.00 (별산)					
지주(Φ267.4*114.3): 1 SET * 2,700,000 = 2,700,000	2,700,000			2,700,000	
소계	2,700,000			2,700,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 29.0 m² = 488,162		488,162		488,162	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 23.0 m² = 193,581		193,581		193,581	
3) 잔토처리(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 6.0 m² = 100,999		100,999		100,999	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재료비: 0 * 6.10 m² = 0					# 178
노무비: 55,301 * 6.10 m² = 337,336		337,336		337,336	# 178
경비: 0 * 6.10 m² = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재료비: 7,157 * 14.80 m² = 105,923	105,923			105,923	# 198
노무비: 16,315 * 14.80 m² = 241,462		241,462		241,462	# 198
경비: 0 * 14.80 m² = 0					# 198
소계	105,923	1,361,540		1,467,463	
3. 설치비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
## 일당 작업량: N = 8 EA					
## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(타이어 25ton)					
재료비: 12,328 / 1 = 12,328	12,328			12,328	
노무비: 23,389 / 1 = 23,389		23,389		23,389	
경비: 44,797 / 1 = 44,797			44,797	44,797	
2) 인력					
보통인부 : 84,166 * 4 인 / 8 =42,083		42,083		42,083	
소계	12,328	65,472	44,797	122,597	
계	2,818,251	1,427,012	44,797	4,290,060	
전체 합계	2,818,251	1,427,012	44,797	4,290,060	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 305 3지명이정표지 300*240 편지식 /1EA	3,918,251	1,427,012	44,797	5,390,060	J00345
1. 재 료 비					
표지판(사각, 300*240): 1 EA * 2,265,900 = 2,265,900.00 (별산)					
지 주(Φ355.6*165.2): 1 SET * 3,800,000 = 3,800,000	3,800,000			3,800,000	
소 계	3,800,000			3,800,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 29.0 m³ = 488,162		488,162		488,162	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 23.0 m³ = 193,581		193,581		193,581	
3) 잔토처리(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 6.0 m³ = 100,999		100,999		100,999	
4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 6.10 m³ = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 6.10 m³ = 337,336		337,336		337,336	# 178
경 비: 0 * 6.10 m³ = 0					# 178
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 14.80 m² = 105,923	105,923			105,923	# 198
노 무 비: 16,315 * 14.80 m² = 241,462		241,462		241,462	# 198
경 비: 0 * 14.80 m² = 0					# 198
소 계	105,923	1,361,540		1,467,463	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
## 일 당 작업량: N = 8 EA					
## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(타이어 25ton)					
재 료 비: 12,328 / 1 = 12,328	12,328			12,328	
노 무 비: 23,389 / 1 = 23,389		23,389		23,389	
경 비: 44,797 / 1 = 44,797			44,797	44,797	
2) 인 력					
보통인부 : 84,166 * 4 인 / 8 =42,083		42,083		42,083	
소 계	12,328	65,472	44,797	122,597	
계	3,918,251	1,427,012	44,797	5,390,060	
전체 합계	3,918,251	1,427,012	44,797	5,390,060	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 306 2방향예고표지 360*220 편지식 /1EA	3,937,428	2,012,109	46,610	5,996,147	J00346
1. 재 료 비					
표지판(사각, 360*220): 1 EA * 2,746,000 = 2,746,000.00 (별산)					
지 주(Φ355.6*165.2): 1 SET * 3,800,000 = 3,800,000	3,800,000			3,800,000	
소 계	3,800,000			3,800,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 33.30 m³ = 560,545		560,545		560,545	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 24.098 m³ = 202,823		202,823		202,823	
3) 잔토처리(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 9.202 m³ = 154,899		154,899		154,899	
4) 철근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 179 참조					
재 료 비: 0 * 9.202 m³ = 0					# 179
노 무 비: 55,301 * 9.202 m³ = 508,879		508,879		508,879	# 179
경 비: 0 * 9.202 m³ = 0					# 179
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 17.12 m² = 122,527	122,527			122,527	# 198
노 무 비: 16,315 * 17.12 m² = 279,312		279,312		279,312	# 198
경 비: 0 * 17.12 m² = 0					# 198
6) 철근가공조립(간단)					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 4,730 * 0.544 ton =2,573	2,573			2,573	# 185
노 무 비: 441,506 * 0.544 ton =240,179		240,179		240,179	# 185
경 비: 3,333 * 0.544 ton =1,813			1,813	1,813	# 185
소 계	125,100	1,946,637	1,813	2,073,550	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
## 일 당 작업량: N = 8 EA					
## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(타이어 25ton)					
재 료 비: 12,328 / 1 = 12,328	12,328			12,328	
노 무 비: 23,389 / 1 = 23,389		23,389		23,389	
경 비: 44,797 / 1 = 44,797			44,797	44,797	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 307 3방향예고표지 445*220 편지식 /1EA	4,387,428	2,012,109	46,610	6,446,147	J00347
1. 재 료 비					
표지판(사각, 445*220): 1 EA * 3,568,400 = 3,568,400.00 (별산)					
지 주(Φ355.6*216.3): 1 SET * 4,250,000 = 4,250,000	4,250,000			4,250,000	
소 계	4,250,000			4,250,000	
2. 기초설치비					
1) 터파기(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 33.30 m³ = 560,545		560,545		560,545	
2) 되메우기및다짐(인력)					
보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 24.098 m³ = 202,823		202,823		202,823	
3) 잔토처리(인력)					
보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 9.202 m³ = 154,899		154,899		154,899	
4) 철근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 179 참조					
재 료 비: 0 * 9.202 m³ = 0					# 179
노 무 비: 55,301 * 9.202 m³ = 508,879		508,879		508,879	# 179
경 비: 0 * 9.202 m³ = 0					# 179
5) 거푸집(합판 소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 17.12 m² = 122,527	122,527			122,527	# 198
노 무 비: 16,315 * 17.12 m² = 279,312		279,312		279,312	# 198
경 비: 0 * 17.12 m² = 0					# 198
6) 철근가공조립(간단)					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: 4,730 * 0.544 ton =2,573	2,573			2,573	# 185
노 무 비: 441,506 * 0.544 ton =240,179		240,179		240,179	# 185
경 비: 3,333 * 0.544 ton =1,813			1,813	1,813	# 185
소 계	125,100	1,946,637	1,813	2,073,550	
3. 설 치 비 ▶ 건설표준품셈 12-5-1 참조 ◀					
## 일 당 작업량: N = 8 EA					
## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(타이어 25ton)					
재 료 비: 12,328 / 1 = 12,328	12,328			12,328	
노 무 비: 23,389 / 1 = 23,389		23,389		23,389	
경 비: 44,797 / 1 = 44,797			44,797	44,797	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 308 데리네이터설치 토공용 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 데리네이터(Φ100mm, 토공용): 1 EA * 8,000 = 8,000 지주(Φ48*1.3m): 1 EA * 6,000 = 6,000 소 계 14,000 2. 설 치 비 Q = 50 개소/일 보통인부: 84,166 * 2 / 50 = 3,366 소 계 3,366 계 17,366 전체 합계 17,366	14,000	3,366		17,366	J00348

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 309 데리네이터설치 교량용 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 데리네이터(Φ 100mm, 양면) 1 EA * 14,100 = 14,100 소 계 2. 설 치 비 Q = 130 개소/일 보통인부: 84,166 * 2 / 130 = 1,294 소 계 3. 공구손료 (인력품의 3%) 1,294 * 3 / 100 = 38 소 계 계 전체 합계	14,100 14,100 14,100 14,100 14,100	1,332 1,294 1,294 38 38 1,332 1,332		15,432 14,100 14,100 15,432 15,432	J00349

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 310 데리네이터설치 옹벽용 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀	14,100	3,466		17,566	J00350
1. 재 료 비					
데리네이터(Φ100mm, 양면) 1 EA * 14,100 = 14,100	14,100			14,100	
소 계	14,100			14,100	
2. 설 치 비					
Q = 50 개소/일					
보통인부: 84,166 * 2 / 50 = 3,366		3,366		3,366	
소 계		3,366		3,366	
3. 공구손료 (인력품의 3%)					
3,366 * 3 / 100 = 100		100		100	
소 계		100		100	
계	14,100	3,466		17,566	
전체 합계	14,100	3,466		17,566	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 311 데리네이터설치 가드레일용 / 1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 데리네이터(Φ 100mm, 양면) 1 EA * 14,700 = 14,700 소 계 2. 설 치 비 Q = 130 개소/일 보통인부: 84,166 * 2 / 130 = 1,294 소 계 계 전체 합계	14,700 14,700 14,700 14,700 14,700	1,294 1,294 1,294 1,294 1,294		15,994 14,700 14,700 15,994 15,994	J00351

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 312 데리네이터설치 중앙분리대 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 데리네이터(Φ100mm, 양면) 1 EA * 14,700 = 14,700 소 계 2. 설 치 비 Q = 130 개소/일 보통인부: 84,166 * 2 / 130 = 1,294 소 계 계 전체 합계	14,700 14,700 14,700 14,700 14,700	1,294 1,294 1,294 1,294 1,294		15,994 14,700 14,700 15,994 15,994	J00352

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 313 데리네이터첼거 토공용 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 데리네이터 첼거비 Q = 130 개소/일 보통인부: $84,166 * 2 / 130 = 1,294$ 계 전체 합계		1,294		1,294	J00353
		1,294		1,294	
		1,294		1,294	
		1,294		1,294	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 314 데리네이터철거 가드레일용 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 데리네이터 철거비 Q = 260 개소/일 보통인부: $84,166 \times 2 / 260 = 647$ 계 전체 합계		647		647	J00354
		647		647	
		647		647	
		647		647	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 315 데리네이터첼거 웅벽용 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 데리네이터 첼거비 Q = 130 개소/일 보통인부: 84,166 * 2 / 130 = 1,294 계 전체 합계		1,294		1,294	J00355
		1,294		1,294	
		1,294		1,294	
		1,294		1,294	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 316 도로표지병설치 단면 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 표지병(단면): 8,000 * 1.0 EA = 8,000 접착제: 9,500 * 0.15 KG = 1,425 소 계 2. 설 치 비 Q = 170 개소/일 특별인부: 102,334 * 1 / 170 = 601 보통인부: 84,166 * 4 / 170 = 1,980 소 계 3. 잡재료비(노무비의4%) 2,581 * 4 /100 = 103 소 계 계 전체 합계	9,528 8,000 1,425 9,425 103 103 9,528 9,528	2,581 601 1,980 2,581 2,581	 <		

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 318 도로표지병철풀거 양면 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 도로표지병 철풀거비 Q = 40 개소/일 보통인부: 84,166 * 2 / 40 = 4,208 계 전체 합계		4,208		4,208	J00358
		4,208		4,208	
		4,208		4,208	
		4,208		4,208	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 319 갈매기표지판(양면) 토공용,60*45 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-1 참조 ◀ 1. 재 료 비 갈매기표지판(600*450, 양면) 1 EA * 150,000 = 150,000 표지판지주(60.5*2000) 1 EA * 33,900 = 33,900 + 소 계	187,335	31,667		219,002	J00359
2. 기초설치비 1) 터파기(인력) 보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 0.72 m³ = 12,119 2) 되메우기밧다짐(인력) 보통인부: 0.1 인 * 84,166 * 0.684 m³ = 5,756 3) 잔 토(인력) 보통인부: 0.2 인 * 84,166 * 0.036 m³ = 605 4) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외) - 산근 # 178 참조 재 료 비: 0 * 0.036 m³ = 0 노 무 비: 55,301 * 0.036 m³ = 1,990 경 비: 0 * 0.036 m³ = 0 5) 거푸집(합판 소형6회) - 산근 # 198 참조 재 료 비: 7,157 * 0.48 m² = 3,435 노 무 비: 16,315 * 0.48 m² = 7,831 경 비: 0 * 0.48 m² = 0 소 계		12,119 5,756 605 1,990		12,119 5,756 605 1,990	# 178 # 178 # 178
3. 설 치 비 Q = 50 개소/일 보통인부: 84,166 * 2 / 50 = 3,366 소 계	3,435	7,831		3,435 7,831	# 198 # 198
계 전체 합계	3,435 187,335 187,335	28,301 31,667 31,667		31,736 219,002 219,002	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 320 차선도색(백색,실선) 상온형기계식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 4500.00 m²/일 1. 재료비 상온형도료(백색): 0.31 ℓ *4,500= 1,395 유리알(비드): 0.29 kg *1,600= 464 소 계	1,912	89	23	2,024	J00360
2. 인건비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 4,500 m² * 125 %(실선) / 100 = 5,625.00 ## 시간당 작업량: Q1 = 5,625/8 hr =703.13 m²/hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 5,625 = 18 보통인부: 1 인 *84,166 / 5,625 = 14 소 계					
3. 기계경비 1) 라인마카(10km/hr) 재 료 비: 31,301 / 703.13 = 44 노 무 비: 18,982 / 703.13 = 26 경 비: 12,521 / 703.13 = 17 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 703.13 = 8 노 무 비: 21,911 / 703.13 = 31 경 비: 4,795 / 703.13 = 6 소 계					
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (18+14) * 0.05 = 1 소 계					
계	1,912	89	23	2,024	
전체 합계	1,912	89	23	2,024	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 321 차선도색(황색,실선) 상온형기계식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 4500.00 m ² /일 1. 재 료 비 상온형도로료(황색): 0.31 ℓ * 5,700 = 1,767 유리알(비드): 0.29 kg * 1,600 = 464 소 계 2,231	2,284	89	23	2,396	J00361
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 4,500 m ² * 125 %(실선) / 100 = 5,625.00 ## 시간당 작업량: Q1 = 5,625/8 hr =703.13 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 5,625 = 18 보통인부: 1 인 *84,166 / 5,625 = 14 소 계 32					
3. 기계경비 1) 라인마카(10km/hr) 재 료 비: 31,301 / 703.13 = 44 노 무 비: 18,982 / 703.13 = 26 경 비: 12,521 / 703.13 = 17 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 703.13 = 8 노 무 비: 21,911 / 703.13 = 31 경 비: 4,795 / 703.13 = 6 소 계 52	44	26	17	132	
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (18+14) * 0.05 = 1 소 계 1	1			1	
계 2,284	<u>2,284</u>	<u>89</u>	<u>23</u>	<u>2,396</u>	
전체 합계	2,284	89	23	2,396	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 322 차선도색(백색,파선) 상온형기계식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 4500.00 m ² /일 1. 재료비 상온형도료(백색): 0.31 ℓ * 4,500 = 1,395 유리알(비드): 0.29 kg * 1,600 = 464 소 계 1,859 2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 4,500 m ² * 63 %(파선) / 100 = 2,835.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 2,835/8 hr =354.38 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 2,835 = 36 보통인부: 1 인 *84,166 / 2,835 = 29 소 계 65 3. 기계경비 1) 라인마카(10km/hr) 재 료 비: 31,301 / 354.38 = 88 노 무 비: 18,982 / 354.38 = 53 경 비: 12,521 / 354.38 = 35 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 354.38 = 16 노 무 비: 21,911 / 354.38 = 61 경 비: 4,795 / 354.38 = 13 소 계 104 4. 잡재료비 (인건비의 5%) (36+29) * 0.05 = 3 소 계 3 계 1,966 전체 합계 1,966	1,966	179	48	2,193	J00362

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 323 차선도색(황색,파선) 상온형기계식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 4500.00 m ² /일 1. 재 료 비 상온형도료(황색): 0.31 ℓ * 5,700 = 1,767 유리알(비드): 0.29 kg * 1,600 = 464 소 계	2,338	179	48	2,565	J00363
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 4,500 m ² * 63 %(파선) / 100 = 2,835.00 m ## 시간당 작업량: Q1 = 2,835/8 hr =354.38 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 2,835 = 36 보통인부: 1 인 *84,166 / 2,835 = 29 소 계					
3. 기계경비 1) 라인마카(10km/hr) 재 료 비: 31,301 / 354.38 = 88 노 무 비: 18,982 / 354.38 = 53 경 비: 12,521 / 354.38 = 35 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 354.38 = 16 노 무 비: 21,911 / 354.38 = 61 경 비: 4,795 / 354.38 = 13 소 계					
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (36+29) * 0.05 = 3 소 계					
계	2,338	179	48	2,565	
전체 합계	2,338	179	48	2,565	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 324 차선도색(백색,실선) 가열형기계식 /1M2	2,872	89	23	2,984	J00364
▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀					
- s [일당시공량] = 4500.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
가열형도료(백색): 0.42 ℓ * 4,900 = 2,058	2,058			2,058	
유리알(비드): 0.46 kg *1,600= 736	736			736	
프로판가스: 0.02 KG * 1,258 = 25	25			25	
소 계	2,819			2,819	
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 4,500 m ² * 125 %(실선) / 100 = 5,625.00					
## 시간당 작업량: Q1 = 5,625/8 hr =703.13 m ² /hr					
특별인부: 1 인 *102,334 / 5,625 = 18		18		18	
보통인부: 1 인 *84,166 / 5,625 = 14		14		14	
소 계		32		32	
3. 기계경비					
1) 라인마카(10km/hr)					
재 료 비: 31,301 / 703.13 = 44	44			44	
노 무 비: 18,982 / 703.13 = 26		26		26	
경 비: 12,521 / 703.13 = 17			17	17	
2) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,818 / 703.13 = 8	8			8	
노 무 비: 21,911 / 703.13 = 31		31		31	
경 비: 4,795 / 703.13 = 6			6	6	
소 계	52	57	23	132	
4. 잡재료비 (인건비의 5%)					
(18+14) * 0.05 = 1	1			1	
소 계	1			1	
계	2,872	89	23	2,984	
전체 합계	2,872	89	23	2,984	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 325 차선도색(황색,실선) 가열형기계식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 4500.00 m ² /일 1. 재 료 비 가열형도로료(황색): 0.42 ℓ * 5,800 = 2,436 유리알(비드): 0.46 kg *1,600= 736 프로판가스: 0.02 KG * 1,258 = 25 소 계	3,250	89	23	3,362	J00365
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 4,500 m ² * 125 %(실선) / 100 = 5,625.00 ## 시간당 작업량: Q1 = 5,625/8 hr =703.13 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 5,625 = 18 보통인부: 1 인 *84,166 / 5,625 = 14 소 계					
3. 기계경비 1) 라인마카(10km/hr) 재 료 비: 31,301 / 703.13 = 44 노 무 비: 18,982 / 703.13 = 26 경 비: 12,521 / 703.13 = 17 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 703.13 = 8 노 무 비: 21,911 / 703.13 = 31 경 비: 4,795 / 703.13 = 6 소 계					
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (18+14) * 0.05 = 1 소 계					
계	3,250	89	23	3,362	
전체 합계	3,250	89	23	3,362	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 326 차선도색(백색,파선) 가열형기계식 /1M2	2,926	179	48	3,153	J00366
▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 4500.00 m³/일					
1. 재 료 비					
가열형도로료(백색): 0.42 ℓ * 4,900 = 2,058	2,058			2,058	
유리알(비드): 0.46 kg *1,600= 736	736			736	
프로판가스: 0.02 KG * 1,258 = 25	25			25	
소 계	2,819			2,819	
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 4,500 m² * 63 %(파선) / 100 = 2,835.00 m					
## 시간당 작업량: Q1 = 2,835/8 hr =354.38 m²/hr					
특별인부: 1 인 *102,334 / 2,835 = 36		36		36	
보통인부: 1 인 *84,166 / 2,835 = 29		29		29	
소 계		65		65	
3. 기계경비					
1) 라인마카(10km/hr)					
재 료 비: 31,301 / 354.38 = 88	88			88	
노 무 비: 18,982 / 354.38 = 53		53		53	
경 비: 12,521 / 354.38 = 35			35	35	
2) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,818 / 354.38 = 16	16			16	
노 무 비: 21,911 / 354.38 = 61		61		61	
경 비: 4,795 / 354.38 = 13			13	13	
소 계	104	114	48	266	
4. 잡재료비 (인건비의 5%)					
(36+29) * 0.05 = 3	3			3	
소 계	3			3	
계	2,926	179	48	3,153	
전체 합계	2,926	179	48	3,153	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 327 차선도색(황색,파선) 가열형기계식 /1M2	3,304	179	48	3,531	J00367
▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀					
- s [일당시공량] = 4500.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
가열형도료(황색): 0.42 ℓ * 5,800 = 2,436	2,436			2,436	
유리알(비드): 0.46 kg *1,600= 736	736			736	
프로판가스: 0.02 KG * 1,258 = 25	25			25	
소 계	3,197			3,197	
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 4,500 m ² * 63 %(파선) / 100 = 2,835.00 m					
## 시간당 작업량: Q1 = 2,835/8 hr =354.38 m ² /hr					
특별인부: 1 인 *102,334 / 2,835 = 36		36		36	
보통인부: 1 인 *84,166 / 2,835 = 29		29		29	
소 계		65		65	
3. 기계경비					
1) 라인마카(10km/hr)					
재 료 비: 31,301 / 354.38 = 88	88			88	
노 무 비: 18,982 / 354.38 = 53		53		53	
경 비: 12,521 / 354.38 = 35			35	35	
2) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,818 / 354.38 = 16	16			16	
노 무 비: 21,911 / 354.38 = 61		61		61	
경 비: 4,795 / 354.38 = 13			13	13	
소 계	104	114	48	266	
4. 잡재료비 (인건비의 5%)					
(36+29) * 0.05 = 3	3			3	
소 계	3			3	
계	3,304	179	48	3,531	
전체 합계	3,304	179	48	3,531	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 328 차선도색(백색,실선) 상온형수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 800.00 m ² /일 1. 재 료 비 상온형도료(백색): 0.31 ℓ *4,500= 1,395 유리알(비드): 0.29 kg *1,600= 464 소 계	2,006	788	95	2,889	J00368
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 800 m ² * 125 %(실선) / 100 = 1,000.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 1,000/8 hr =125.00 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 1,000 = 102 보통인부: 4 인 *84,166 / 1,000 = 336 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 125 = 80 노 무 비: 21,911 / 125 = 175 경 비: 5,598 / 125 = 44 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 125 = 46 노 무 비: 21,911 / 125 = 175 경 비: 4,795 / 125 = 38 소 계	80	175	44		
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (102+336) * 0.05 = 21 소 계	21			21	
5. 공구손료 (인건비의 3%) (102+336) * 0.03 = 13 소 계			13	13	
계	2,006	788	95	2,889	
전체 합계	2,006	788	95	2,889	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 329 차선도색(황색,실선) 상온형수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 800.00 m²/일 1. 재 료 비 상온형도로료(황색): 0.31 ℓ * 5,700 = 1,767 유리알(비드): 0.29 kg * 1,600 = 464 소 계	2,378	788	95	3,261	J00369
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 800 m² * 125 %(실선) / 100 = 1,000.00 m² ## 시간당 작업량: Q1 = 1,000/8 hr =125.00 m²/hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 1,000 = 102 보통인부: 4 인 *84,166 / 1,000 = 336 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 125 = 80 노 무 비: 21,911 / 125 = 175 경 비: 5,598 / 125 = 44 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 125 = 46 노 무 비: 21,911 / 125 = 175 경 비: 4,795 / 125 = 38 소 계	80	175	44		
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (102+336) * 0.05 = 21 소 계	21			21	
5. 공구손료 (인건비의 3%) (102+336) * 0.03 = 13 소 계			13	13	
계	2,378	788	95	3,261	
전체 합계	2,378	788	95	3,261	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 330 차선도색(백색,파선) 상온형수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 800.00 m ² /일 1. 재 료 비 상온형도료(백색): 0.31 ℓ *4,500= 1,395 유리알(비드): 0.29 kg *1,600= 464 소 계	2,153	1,564	190	3,907	J00370
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 800 m ² * 63 %(파선) / 100 = 504.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 504/8 hr =63.00 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 504 = 203 보통인부: 4 인 *84,166 / 504 = 667 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 63 = 159 노 무 비: 21,911 / 63 = 347 경 비: 5,598 / 63 = 88 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 63 = 92 노 무 비: 21,911 / 63 = 347 경 비: 4,795 / 63 = 76 소 계	159	347	88		
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (203+667) * 0.05 = 43 소 계	43			43	
5. 공구손료 (인건비의 3%) (203+667) * 0.03 = 26 소 계			26	26	
계	2,153	1,564	190	3,907	
전체 합계	2,153	1,564	190	3,907	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 331 차선도색(황색,파선) 상온형수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 800.00 m²/일 1. 재 료 비 상온형도로(황색): 0.31 ℓ * 5,700 = 1,767 유리알(비드): 0.29 kg * 1,600 = 464 소 계	2,525 1,767 464 2,231	1,564 203 667 870	190 88 76 164	4,279 1,767 464 2,231 870 1,109 43 43 26 26 2,279 4,279	J00371
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 800 m² * 63 %(파선) / 100 = 504.00 m² ## 시간당 작업량: Q1 = 504/8 hr =63.00 m²/hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 504 = 203 보통인부: 4 인 *84,166 / 504 = 667 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 63 = 159 노 무 비: 21,911 / 63 = 347 경 비: 5,598 / 63 = 88 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 63 = 92 노 무 비: 21,911 / 63 = 347 경 비: 4,795 / 63 = 76 소 계	159 92 251	347 347 694	88 76 164	159 347 88 92 347 76 1,109	
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (203+667) * 0.05 = 43 소 계	43 43			43 43	
5. 공구손료 (인건비의 3%) (203+667) * 0.03 = 26 소 계			26 26	26 26	
계	2,525	1,564	190	4,279	
전체 합계	2,525	1,564	190	4,279	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 332 차선도색(백색, 횡단보도, 주차장) 상온형수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 800.00 m ² /일 1. 재 료 비 상온형도로료(백색): 0.31 ℓ *4,500= 1,395 유리알(비드): 0.29 kg *1,600= 464 소 계 1,859 2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 800 m ² * 47 %(횡단보도,주차장) / 100 = 376 ## 시간당 작업량: Q1 = 376/8 hr =47.00 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 376 = 272 보통인부: 4 인 *84,166 / 376 = 895 소 계 1,167 3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 47 = 213 노 무 비: 21,911 / 47 = 466 경 비: 5,598 / 47 = 119 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 47 = 123 노 무 비: 21,911 / 47 = 466 경 비: 4,795 / 47 = 102 소 계 932 4. 잡재료비 (인건비의 5%) (272+895) * 0.05 = 58 소 계 58 5. 공구손료 (인건비의 3%) (272+895) * 0.03 = 35 소 계 35 계 2,253 2,099 256 4,608 전체 합계 2,253 2,099 256 4,608	2,253	2,099	256	4,608	J00372

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 333 차선도색(황색, 횡단보도, 주차장) 상온형수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 800.00 m ² /일 1. 재 료 비 상온형도료(황색): 0.31 ℓ * 5,700 = 1,767 유리알(비드): 0.29 kg * 1,600 = 464 소 계 2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 800 m ² * 47 %(횡단보도, 주차장) / 100 = 376 ## 시간당 작업량: Q1 = 376/8 hr =47.00 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 376 = 272 보통인부: 4 인 *84,166 / 376 = 895 소 계 3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 47 = 213 노 무 비: 21,911 / 47 = 466 경 비: 5,598 / 47 = 119 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 47 = 123 노 무 비: 21,911 / 47 = 466 경 비: 4,795 / 47 = 102 소 계 4. 잡재료비 (인건비의 5%) (272+895) * 0.05 = 58 소 계 5. 공구손료 (인건비의 3%) (272+895) * 0.03 = 35 소 계 계 전체 합계	2,625 2,231 <				

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 334 차선도색(백색, 문자,기호) 상온형수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 800.00 m ² /일 1. 재 료 비 상온형도료(백색): 0.31 ℓ *4,500= 1,395 유리알(비드): 0.29 kg *1,600= 464 소 계	2,703	4,483	545	7,731	J00374
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 800 m ² * 22 %(문자,기호) / 100 = 176.00 ## 시간당 작업량: Q1 = 176/8 hr =22.00 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 176 = 581 보통인부: 4 인 *84,166 / 176 = 1,912 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 22 = 456 노 무 비: 21,911 / 22 = 995 경 비: 5,598 / 22 = 254 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 22 = 264 노 무 비: 21,911 / 22 = 995 경 비: 4,795 / 22 = 217 소 계	456	995	254		
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (581+1,912) * 0.05 = 124 소 계	124			124	
5. 공구손료 (인건비의 3%) (581+1,912) * 0.03 = 74 소 계			74	74	
계	2,703	4,483	545	7,731	
전체 합계	2,703	4,483	545	7,731	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 335 차선도색(황색, 문자,기호) 상온형수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 800.00 m ² /일 1. 재 료 비 상온형도료(황색): 0.31 ℓ * 5,700 = 1,767 유리알(비드): 0.29 kg * 1,600 = 464 소 계	3,075	4,483	545	8,103	J00375
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 800 m ² * 22 %(문자,기호) / 100 = 176.00 ## 시간당 작업량: Q1 = 176/8 hr =22.00 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 176 = 581 보통인부: 4 인 *84,166 / 176 = 1,912 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 22 = 456 노 무 비: 21,911 / 22 = 995 경 비: 5,598 / 22 = 254 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 22 = 264 노 무 비: 21,911 / 22 = 995 경 비: 4,795 / 22 = 217 소 계	456	995	254		
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (581+1,912) * 0.05 = 124 소 계	124			124	
5. 공구손료 (인건비의 3%) (581+1,912) * 0.03 = 74 소 계			74	74	
계	3,075	4,483	545	8,103	
전체 합계	3,075	4,483	545	8,103	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 336 차선도색(백색,실선) 용착성,수동식 /1M2	13,447	1,050	145	14,642	J00376
▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀					
- s [일당시공량] = 600.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
용착성도료(백색): 4.53 KG * 2,600 = 11,778	11,778			11,778	
유리알(비트): 0.2 KG * 1,600 = 320	320			320	
프라이머: 0.2 L * 4,500 = 900	900			900	
프로판가스: 0.2 KG * 1,258 = 251	251			251	
소 계	13,249			13,249	
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 600 m ² * 125 %(실선) / 100 = 750.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 750/8 hr =93.75 m ² /hr					
특별인부: 1 인 *102,334 / 750 = 136		136		136	
보통인부: 4 인 *84,166 / 750 = 448		448		448	
소 계		584		584	
3. 기계경비					
1) 트럭(4.5ton)					
재 료 비: 10,032 / 93.75 = 107	107			107	
노 무 비: 21,911 / 93.75 = 233		233		233	
경 비: 5,598 / 93.75 = 59			59	59	
2) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,818 / 93.75 = 62	62			62	
노 무 비: 21,911 / 93.75 = 233		233		233	
경 비: 4,795 / 93.75 = 51			51	51	
소 계	169	466	110	745	
4. 잡재료비 (인건비의 5%)					
(136+448) * 0.05 = 29	29			29	
소 계	29			29	
5. 공구손료 (인건비의 6%)					
(136+448) * 0.06 = 35			35	35	
소 계			35	35	
계	13,447	1,050	145	14,642	
전체 합계	13,447	1,050	145	14,642	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 337 차선도색(황색,실선) 용착성,수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 600.00 m ² /일 1. 재 료 비 용착성도료(황색): 4.53 KG * 3,600 = 16,308 유리알(비트): 0.2 KG * 1,600 = 320 프라이머: 0.2 L * 4,500 = 900 프로판가스: 0.2 KG * 1,258 = 251 소 계	17,977	1,050	145	19,172	J00377
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 600 m ² * 125 %(실선) / 100 = 750.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 750/8 hr =93.75 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 750 = 136 보통인부: 4 인 *84,166 / 750 = 448 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 93.75 = 107 노 무 비: 21,911 / 93.75 = 233 경 비: 5,598 / 93.75 = 59 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 93.75 = 62 노 무 비: 21,911 / 93.75 = 233 경 비: 4,795 / 93.75 = 51 소 계	107	233	59		
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (136+448) * 0.05 = 29 소 계	29			29	
5. 공구손료 (인건비의 6%) (136+448) * 0.06 = 35 소 계			35	35	
계	17,977	1,050	145	19,172	
전체 합계	17,977	1,050	145	19,172	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 338 차선도색(백색,파선) 용착성,수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 600.00 m ² /일 1. 재료비 용착성도료(백색): 4.53 KG * 2,600 = 11,778 유리알(비트): 0.2 KG * 1,600 = 320 프라이머: 0.2 L * 4,500 = 900 프로판가스: 0.2 KG * 1,258 = 251 소 계 13,249 2. 인건비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 600 m ² * 63 %(파선) / 100 = 378.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 378/8 hr =47.25 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 378 = 270 보통인부: 4 인 *84,166 / 378 = 890 소 계 1,160 3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재료비: 10,032 / 47.25 = 212 노무비: 21,911 / 47.25 = 463 경비: 5,598 / 47.25 = 118 2) 트럭(2.5ton) 재료비: 5,818 / 47.25 = 123 노무비: 21,911 / 47.25 = 463 경비: 4,795 / 47.25 = 101 소 계 335 926 219 1,480 4. 잡재료비 (인건비의 5%) (270+890) * 0.05 = 58 소 계 58 5. 공구손료 (인건비의 6%) (270+890) * 0.06 = 69 소 계 69 계 13,642 2,086 288 16,016 전체 합계 13,642 2,086 288 16,016	13,642	2,086	288	16,016	J00378

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 339 차선도색(황색,파선) 용착성,수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 600.00 m ² /일 1. 재 료 비 용착성도료(황색): 4.53 KG * 3,600 = 16,308 유리알(비트): 0.2 KG * 1,600 = 320 프라이머: 0.2 L * 4,500 = 900 프로판가스: 0.2 KG * 1,258 = 251 소 계	18,172	2,086	288	20,546	J00379
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 600 m ² * 63 %(파선) / 100 = 378.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 378/8 hr =47.25 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 378 = 270 보통인부: 4 인 *84,166 / 378 = 890 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 47.25 = 212 노 무 비: 21,911 / 47.25 = 463 경 비: 5,598 / 47.25 = 118 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 47.25 = 123 노 무 비: 21,911 / 47.25 = 463 경 비: 4,795 / 47.25 = 101 소 계	212	463	118		
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (270+890) * 0.05 = 58 소 계	58			58	
5. 공구손료 (인건비의 6%) (270+890) * 0.06 = 69 소 계			69	69	
계	18,172	2,086	288	20,546	
전체 합계	18,172	2,086	288	20,546	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 340 차선도색(백색, 횡단보도,주차장) 용착성,수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 600.00 m ² /일 1. 재료비 용착성도료(백색): 4.53 KG * 2,600 = 11,778 유리알(비트): 0.2 KG * 1,600 = 320 프라이머: 0.2 L * 4,500 = 900 프로판가스: 0.2 KG * 1,258 = 251 소 계 13,249 2. 인건비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 600 m ² * 47 %(횡단보도,주차장) / 100 = 282 ## 시간당 작업량: Q1 = 282/8 hr =35.25 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 282 = 362 보통인부: 4 인 *84,166 / 282 = 1,193 소 계 1,555 3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재료비: 10,032 / 35.25 = 284 노무비: 21,911 / 35.25 = 621 경비: 5,598 / 35.25 = 158 2) 트럭(2.5ton) 재료비: 5,818 / 35.25 = 165 노무비: 21,911 / 35.25 = 621 경비: 4,795 / 35.25 = 136 소 계 449 4. 잡재료비 (인건비의 5%) (362+1,193) * 0.05 = 77 소 계 77 5. 공구손료 (인건비의 6%) (362+1,193) * 0.06 = 93 소 계 93 계 13,775 2,797 387 16,959 전체 합계 13,775 2,797 387 16,959	13,775	2,797	387	16,959	J00380

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 341 차선도색(황색, 횡단보도, 주차장) 융착성,수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 600.00 m ² /일 1. 재 료 비 융착성도로(황색): 4.53 KG * 3,600 = 16,308 유리알(비트): 0.2 KG * 1,600 = 320 프라이머: 0.2 L * 4,500 = 900 프로판가스: 0.2 KG * 1,258 = 251 소 계	18,305 17,779	2,797	387	21,489	J00381
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 600 m ² * 47 %(횡단보도,주차장) / 100 = 282 ## 시간당 작업량: Q1 = 282/8 hr =35.25 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 282 = 362 보통인부: 4 인 *84,166 / 282 = 1,193 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 35.25 = 284 노 무 비: 21,911 / 35.25 = 621 경 비: 5,598 / 35.25 = 158 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 35.25 = 165 노 무 비: 21,911 / 35.25 = 621 경 비: 4,795 / 35.25 = 136 소 계	284 449	621	158	1,985	
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (362+1,193) * 0.05 = 77 소 계	77 77			77	
5. 공구손료 (인건비의 6%) (362+1,193) * 0.06 = 93 소 계			93	93	
계	18,305	2,797	387	21,489	
전체 합계	18,305	2,797	387	21,489	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산 근 # 342 차선도색(백색, 문자,기호) 용착성,수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 600.00 m²/일 1. 재 료 비 용착성도료(백색): 4.53 KG * 2,600 = 11,778 유리알(비트): 0.2 KG * 1,600 = 320 프라이머: 0.2 L * 4,500 = 900 프로판가스: 0.2 KG * 1,258 = 251 소 계 13,249 2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 600 m² * 22 %(문자,기호) / 100 = 132.00 ## 시간당 작업량: Q1 = 132/8 hr =16.50 m²/hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 132 = 775 보통인부: 4 인 *84,166 / 132 = 2,550 소 계 3,325 3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 16.5 = 608 노 무 비: 21,911 / 16.5 = 1,327 경 비: 5,598 / 16.5 = 339 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 16.5 = 352 노 무 비: 21,911 / 16.5 = 1,327 경 비: 4,795 / 16.5 = 290 소 계 960 4. 잡재료비 (인건비의 5%) (775+2,550) * 0.05 = 166 소 계 166 5. 공구손료 (인건비의 6%) (775+2,550) * 0.06 = 199 소 계 199 계 14,375 5,979 828 21,182 전체 합계 14,375 5,979 828 21,182					J00382

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 343 차선도색(황색, 문자,기호) 용착성,수동식 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-2 참조 ◀ - s [일당시공량] = 600.00 m ² /일 1. 재 료 비 용착성도료(황색): 4.53 KG * 3,600 = 16,308 유리알(비트): 0.2 KG * 1,600 = 320 프라이머: 0.2 L * 4,500 = 900 프로판가스: 0.2 KG * 1,258 = 251 소 계	18,905	5,979	828	25,712	J00383
2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 600 m ² * 22 %(문자,기호) / 100 = 132.00 ## 시간당 작업량: Q1 = 132/8 hr =16.50 m ² /hr 특별인부: 1 인 *102,334 / 132 = 775 보통인부: 4 인 *84,166 / 132 = 2,550 소 계					
3. 기계경비 1) 트럭(4.5ton) 재 료 비: 10,032 / 16.5 = 608 노 무 비: 21,911 / 16.5 = 1,327 경 비: 5,598 / 16.5 = 339 2) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,818 / 16.5 = 352 노 무 비: 21,911 / 16.5 = 1,327 경 비: 4,795 / 16.5 = 290 소 계	608	1,327	339		
4. 잡재료비 (인건비의 5%) (775+2,550) * 0.05 = 166 소 계	166			166	
5. 공구손료 (인건비의 6%) (775+2,550) * 0.06 = 199 소 계			199	199	
계	18,905	5,979	828	25,712	
전체 합계	18,905	5,979	828	25,712	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 344 가드레일(중분대) 표준(경간2.0m) /1경간 3,083 13,169 1,904 18,156 J00384 * 본 품은 포장층(t=30cm정도)를 천공 후 지주(2m간격)를 포장면에서 1.5m정도까지 향타하여 세운 후 양면 가드레일을 설치하는 품이다. * 본 품에는 천공, 청소, 향타기준선설치, 지주박기, 가드레일설치, 모르타르 및 모래채우기, 자재등에 대한 소운반이 포함되어있다. * 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것 ## 일당 작업량: Q1 = 50 m ## 시간당 작업량: Q = 50 / 8 hr = 6.25 EA/hr 1. 재 료 비 표준레일(4.0*350*4330): 139,000 * 5 매 / 10 * 2 = 139,000.00 (별 연결B/N(Φ16*33): 850 * 60 개 / 10 * 2 = 10,200.00 (별산) 취부B/N(Φ19*180): 2,400 * 5 개 / 10 * 2 = 2,400.00 (별산) 포스트(D139.8*4.5*2200): 74,000 * 5 개 / 10 * 2 = 74,000.00 (별산) 지주캡(D139.8): 1,790 * 5 개 / 10 * 2 = 1,790.00 (별산) 3단 코어빗트(6"): 0.17 EA * 309,000/10 * 2 = 10,506.00 (별산) 완충브라켓트(125×95×3.2): 10 EA * 16,900/10 * 2 = 33,800.00 (소 계 2. 인 건 비 특별인부: 102,334 * 1 인 / 50= 2,046 보통인부: 84,166 * 3 인 / 50 = 5,049 잡재료비 및 기구손료(노무비의 3%) 7,095 * 3/100 = 212 소 계 3. 기계사용료 1) 코아드릴(15.24cm) 재 료 비: 0 / 6.25 =0 노 무 비: 0 / 6.25 =0 경 비: 370 / 6.25 =59 2) 발전기(50KW) 재 료 비: 15,685 / 6.25 =2,509 노 무 비: 18,982 / 6.25 =3,037 경 비: 3,752 / 6.25 =600 3) 대형브레이카(0.6㎡) 재 료 비: 0 / 6.25 =0 노 무 비: 0 / 6.25 =0 경 비: 7,225 / 6.25 =1,156	3,083 2,509 2,046 5,049 212 212 2,509 3,037 600 1,156	13,169 2,046 5,049 7,095 3,037	1,904 59 600 1,156	18,156 7,307 59 2,509 3,037 600 1,156	J00384

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 345 가드레일(중분대) 단부4.5*455*756 /1EA	582	2,488	411	3,481	J00385
* 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것					
1.재료비					
라운드레일(4.0*350*965): 112,000 * 1 매 = 112,000.00 (별산)					
레일B/N(Φ16*33): 850 * 4 개 = 3,400.00 (별산)					
지지대(145*100*337.5*4T): 9,400 * 2 개 = 18,800.00 (별산)					
사각파이프(□75*75*3.2T): 1,560 * 2 개 = 3,120.00 (별산)					
충격흡수용고무(373*110*80T): 5,500 * 2 개 = 11,000.00 (별산)					
BRACKET(100*70*4T): 480 * 2 개 = 960.00 (별산)					
고정밴드(Φ16*150): 239 * 4 개 = 956.00 (별산)					
연결밴드(Φ16*33): 850 * 2 개 = 1,700.00 (별산)					
포스트(D139.8*4.5*2200): 1 EA *74,000 = 74,000.00 (별산)					
지주캡(D139.8): 1 EA *1,790 = 1,790.00 (별산)					
소 계					
2.인건비					
특별인부: 102,334*1 인 /(50*4)*0.756= 386		386		386	
보통인부: 84,166*3 인 /(50*4)*0.756= 954		954		954	
잡재료비(노무비의 3%)					
1,340 * 3/100 = 40	40			40	
소 계	40	1,340		1,380	
3.기계사용료					
가. 코아드릴 : 8 hr *370/(50*4)*0.756=11			11	11	
나. 발전기(5KW) : 8 hr *38,419/(50*4)*0.756=1,161	474	574	113	1,161	
다. 대형브레이카(0.7M3) : 8 hr *8,982/(50*4)*0.756=271			271	271	
라. 경운기 : 8 hr *21,809/(50*4)*0.756=658	68	574	16	658	
소 계	542	1,148	411	2,101	
계	582	2,488	411	3,481	
전체 합계	582	2,488	411	3,481	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 346 가드레일(노측용,표준레일) 4.0*350*4330 /1경간	111	3,729		3,840	J00386
▶ 건설표준품셈 12-6-3 참조 ◀					
* 본 품은 가드레일 설치의 기준선설치,가드레일판설치 운반등에 대한 품이며,지주간격4m를 기준으로 한다.					
* 본 품에는 천공,청소,항타기준선설치,지주박기,가드레일설치,모르타르 및 모래채우기, 자재등에 대한 소운반이 포함되어있다.					
* 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것					
1. 재 료 비					
표준레일(4.0*350*4330): 139,000 * 1 매 = 139,000.00 (별산)					
소 계					
2. 설 치 비					
## 일당 작업량: N =200 EA					
1) 배치인원					
특별인부: 4.0 인 * 102,334 / 200 =2,046		2,046		2,046	
보통인부: 4.0 인 * 84,166 / 200 =1,683		1,683		1,683	
소 계		3,729		3,729	
3. 기타 잡재료 및 기구손료(인력품의3%)					
3,729 * 3/100 =111	111			111	
소 계	111			111	
계	111	3,729		3,840	
전체 합계	111	3,729		3,840	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 347 가드레일(노측용,단부레일) 3.2*460*765 /1EA * 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것 1. 재 료 비 단부레일(4*350*765): 63,510 * 1 매 = 63,510.00 (별산) 소 계 2. 설 치 비 ## 일당 작업량: N =200 EA ## 단위보정: R = 0.765 / 4 =0.19 1) 배치인원 특별인부: 4.0 인 * 102,334 / 200 * 0.19 =388 보통인부: 4.0 인 * 84,166 / 200 * 0.19 =319 소 계 3. 기타 잡재료 및 기구손료(인력품의3%) 707 * 3/100 =21 소 계 계 전체 합계	21 21 21 21 21	707 388 319 707 707 707		728 388 319 707 707 728	J00387

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 348 가드레일(노측용,포스트) Φ139.8*4.5*2200 /1EA ▶ 건설표준품셈 12-6-3 참조 ◀ * 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것 1. 재 료 비 취부볼트(Φ19*180): 1 EA * 2,400 = 2,400.00 (별산) 레이볼트(Φ16*33): 8 EA * 850 = 6,800.00 (별산) 포스트(D139.8*4.5*2200): 1 EA * 74,000 = 74,000.00 (별산) 지주캡(D139.8): 1 EA * 1,790 = 1,790.00 (별산) 소 계	743	2,332	977	4,052	J00388
2. 설 치 비 ## 일당 작업량: N =240 EA ## 시간당 작업량: Q = 240/8 HR =30.00 EA/HR 1) 배치인원 특별인부: 2.0 인 * 102,334 / 240 =852 보통인부: 2.0 인 * 84,166 / 240 =701 2) 사용기계(굴삭기타이어0.6㎡ + 대형브레이크0.6㎡) 재 료 비: 20,914 / 30 =697 노 무 비: 23,389 / 30 =779 경 비: 29,310 / 30 =977 소 계	697	779	977	4,006	
3. 기타 잡재료 및 기구손료(인력품의3%) (852+701) * 3/100 =46 소 계	46			46	
계	743	2,332	977	4,052	
전체 합계	743	2,332	977	4,052	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 349 낙석방지책 표준구간(3.0*3.0) /1경간 ▶ 건설표준품셈 12-6-5 참조 ◀ * 본 품은 지주높이 3m, 지주간격 3m를 기준으로한다. * 본 품에 터파기 및 되메우기는 별도계상 * 철망 철거는 설치품의 50%로 한다. * 콘크리트, 거푸집 및 소요자재는 설치도면에 맞추어 적용 * 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것 1. 재 료 비 아연도금지주(150*75*5*7): 158,300 * 1 경간 = 158,300.00 (별산) 아연도금케이블(Φ18): 3,870 * 30 M = 116,100.00 (별산) PVC코팅망(#8*58*58): 6,320 * 9 m² = 56,880.00 (별산) 와이어고정구(Φ12*40): 6,900 * 10 EA = 69,000.00 (별산) 고정구B/N(Φ12*40): 1,500 * 40 개 = 60,000.00 (별산) 소 계 2. 설 치 비 1) 지주설치 - Q1 [일당시공량] = 40.00 ea/일 가) 배치인원 용 점 공: 129,095 * 1 인 / 40 = 3,227 보통인부: 84,166 * 3 인 / 40 = 6,312 나) 사용기계(크레인 10ton) 재 료 비: 17,971 * 8 hr / 40 = 3,594 노 무 비: 21,911 * 8 hr / 40 = 4,382 경 비: 20,549 * 8 hr / 40 = 4,109 2) 와이어설치 - Q2 [일당시공량] = 200.00 m/일 특별인부: 102,334 * 2 인 / 200 * 30 m = 30,700 보통인부: 84,166 * 6 인 / 200 * 30 m = 75,749 3) 철망설치 - Q3 [일당시공량] = 360.00 m/일 특별인부: 102,334 * 1 인 / 360 * 9 m² = 2,558 보통인부: 84,166 * 5 인 / 360 * 9 m² = 10,520 소 계 3. 지주기초 1) 무근콘크리트타설(소형VIB제외) - 산근 # 178 참조 재 료 비: 0 * 0.21 m³ = 0 노 무 비: 55,301 * 0.21 m³ = 11,613	11,609 3,594 3,594	163,333 3,227 6,312 4,382 133,448 11,613	4,109 4,109 4,109	179,051 141,151 11,613	J00389 # 178 # 178

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
경비: $0 * 0.21 \text{ m}^2 = 0$					# 178
2) 거푸집(합판소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재료비: $7,157 * 1.12 \text{ m}^2 = 8,015$	8,015			8,015	# 198
노무비: $16,315 * 1.12 \text{ m}^2 = 18,272$		18,272		18,272	# 198
경비: $0 * 1.12 \text{ m}^2 = 0$					# 198
소계	8,015	29,885		37,900	
계	11,609	163,333	4,109	179,051	
전체 합계	11,609	163,333	4,109	179,051	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 350 낙석방지책(지주만 적용) 단부 /1EA	21,629	108,122	4,109	133,860	J00390
* 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것					
1. 재 료 비					
1)아연도금단부지주(150*150*2000*3500)					
1,130,000 *1 본 = 1,130,000.00 (별산)					
2) 고정구B/N(φ10*40)					
1,500 * 4 개 = 6,000.00 (별산)					
2. 설 치 비					
1) 지주설치					
- Q1 [일당시공량] = 40.00 ea/일					
가) 배치인원					
용접공: 129,095 * 1 인 / 40 = 3,227		3,227		3,227	
보통인부: 84,166 * 3 인 / 40 = 6,312		6,312		6,312	
나) 사용기계(크레인 10ton)					
재 료 비: 17,971 * 8 hr / 40 = 3,594	3,594			3,594	
노 무 비: 21,911 * 8 hr / 40 = 4,382		4,382		4,382	
경 비: 20,549 * 8 hr / 40 = 4,109			4,109	4,109	
3. 지주기초					
1) 무근콘크리트타설(소형VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: 0 * 0.96 m³ = 0					# 178
노 무 비: 55,301 * 0.96 m³ = 53,088		53,088		53,088	# 178
경 비: 0 * 0.96 m³ = 0					# 178
2) 거푸짐(합판소형6회)					
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: 7,157 * 2.52 m² = 18,035	18,035			18,035	# 198
노 무 비: 16,315 * 2.52 m² = 41,113		41,113		41,113	# 198
경 비: 0 * 2.52 m² = 0					# 198
소 계	21,629	108,122	4,109	133,860	
계	21,629	108,122	4,109	133,860	
전체 합계	21,629	108,122	4,109	133,860	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 351 낙석방지망 철망설치(기계식) /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-5 참조 ◀ * 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것 1. 재 료 비 1)PVC코팅망(#8.58*58): 1.15 M2 * 6,320 = 7,268 2)와이어로프(Φ16): 0.52 M * 2,270 = 1,180 3)와이어로프(Φ20): 0.25 M * 3,380 = 845 4)앵커(Φ22 L=0.5M): 0.12 EA * 2,195 = 263 5)클립(Φ120MM): 0.19 EA * 5,590 = 1,062 6)조립구(AL합금 120*120*8T): 0.12 EA * 9500 = 1,140 소 계 2. 낙석방지망 1) 기초 착암 작업 ## 일당 작업량: Q = 800 m³ ## 시간당 작업량: Q1= 800 / 8 =100.00 m³/Hr 가) 배치인원 착 암 공: 96,782 * 2 인 / 800 = 241 비 계 공: 149,852 * 3 인 / 800 = 561 보통인부: 84,166 * 2 인 / 800 = 210 나) 사용기계 -. 공기압축기(10.3M3/MIN) 재 료 비: 23,950 / 100 = 239 노 무 비: 23,389 / 100 = 233 경 비: 3,991 / 100 = 39 -. 착암기(2.7M3/MIN) 재 료 비: 0 / 100 * 2 대 = 0 노 무 비: 0 / 100 * 2 대 = 0 경 비: 641 / 100 * 2 대 = 12 2) 철망설치 및 와이어로프 설치작업 ## 일당 작업량: Q2 = 400 m³ ## 시간당 작업량: Q3= 400 / 8 =50.00 m³/Hr 가) 배치인원 특별인부: 102,334 * 2 인 / 400 = 511 보통인부: 84,166 * 3 인 / 400 = 631 나) 사용기계 -. 크레인(50TON)	12,453	2,854	1,387	16,694	J00391

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
재 료 비: 22,827 / 50 = 456	456			456	
노 무 비: 23,389 / 50 = 467		467		467	
경 비: 66,840 / 50 = 1,336			1,336	1,336	
소 계	695	2,854	1,387	4,936	
계	12,453	2,854	1,387	16,694	
전체 합계	12,453	2,854	1,387	16,694	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 352 방음벽기초 H = 2.0M /1M	92,192	352,308	6,625	451,125	J00392
1. 구조물터파기(육상토사, 0-1M)					
- 산근 # 111 참조					
재 료 비: 392 * 3.277 m³ = 1,284	1,284			1,284	# 111
노 무 비: 446 * 3.277 m³ = 1,461		1,461		1,461	# 111
경 비: 361 * 3.277 m³ = 1,182			1,182	1,182	# 111
소 계	1,284	1,461	1,182	3,927	
2. 되메우기 및 다짐(인력20%)					
- 산근 # 126 참조					
재 료 비: 576 * 1.267 m³ = 729	729			729	# 126
노 무 비: 6,403 * 1.267 m³ = 8,112		8,112		8,112	# 126
경 비: 362 * 1.267 m³ = 458			458	458	# 126
소 계	729	8,112	458	9,299	
3. 기초잡석깔기					
- 산근 # 171 참조					
재 료 비: 5,876 * 0.780 m³ = 4,583	4,583			4,583	# 171
노 무 비: 12,233 * 0.780 m³ = 9,541		9,541		9,541	# 171
경 비: 4,023 * 0.780 m³ = 3,137			3,137	3,137	# 171
소 계	4,583	9,541	3,137	17,261	
4. 거푸집 (합판4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: 8,271 * 8.03 m² = 66,416	66,416			66,416	# 195
노 무 비: 15,688 * 8.03 m² = 125,974		125,974		125,974	# 195
경 비: 0 * 8.03 m² = 0					# 195
소 계	66,416	125,974		192,390	
5. 거푸집 (합판6회)					
- 산근 # 196 참조					
재 료 비: 7,157 * 0.20 m² = 1,431	1,431			1,431	# 196
노 무 비: 12,550 * 0.20 m² = 2,510		2,510		2,510	# 196
경 비: 0 * 0.20 m² = 0					# 196
소 계	1,431	2,510		3,941	
6. 문양거푸집 설치 및 철거					
- 산근 # 208 참조					
재 료 비: 3,018 * 1.00 m² = 3,018	3,018			3,018	# 208
노 무 비: 5,714 * 1.00 m² = 5,714		5,714		5,714	# 208

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
경비: $0 \times 1.00 \text{ m}^2 = 0$					# 208
소계	3,018	5,714		8,732	
7. 강관비계					
- 산근 # 210 참조					
재료비: $1,207 \times 2.00 \text{ m}^2 = 2,414$	2,414			2,414	# 210
노무비: $11,988 \times 2.00 \text{ m}^2 = 23,976$		23,976		23,976	# 210
경비: $599 \times 2.00 \text{ m}^2 = 1,198$			1,198	1,198	# 210
소계	2,414	23,976	1,198	27,588	
8. 무근콘크리트 타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재료비: $0 \times 0.22 \text{ m}^3 = 0$					# 173
노무비: $27,650 \times 0.22 \text{ m}^3 = 6,083$		6,083		6,083	# 173
경비: $0 \times 0.22 \text{ m}^3 = 0$					# 173
소계		6,083		6,083	
9. 철근콘크리트 타설 (VIB포함)					
- 산근 # 174 참조					
재료비: $331 \times 3.45 \text{ m}^3 = 1,141$	1,141			1,141	# 174
노무비: $30,996 \times 3.45 \text{ m}^3 = 106,936$		106,936		106,936	# 174
경비: $46 \times 3.45 \text{ m}^3 = 158$			158	158	# 174
소계	1,141	106,936	158	108,235	
10. 철근가공조립 (보통)					
- 산근 # 187 참조					
재료비: $6,149 \times 0.125 \text{ ton} = 768$	768			768	# 187
노무비: $496,013 \times 0.125 \text{ ton} = 62,001$		62,001		62,001	# 187
경비: $3,938 \times 0.125 \text{ ton} = 492$			492	492	# 187
소계	768	62,001	492	63,261	
11. 스페이서(벽체) 설치					
- 산근 # 229 참조					
재료비: $1,840 \times 4.70 \text{ m}^2 = 8,648$	8,648			8,648	# 229
노무비: $0 \times 4.70 \text{ m}^2 = 0$					# 229
경비: $0 \times 4.70 \text{ m}^2 = 0$					# 229
소계	8,648			8,648	
12. 스페이서(기초) 설치					
- 산근 # 228 참조					
재료비: $800 \times 2.20 \text{ m}^2 = 1,760$	1,760			1,760	# 228
노무비: $0 \times 2.20 \text{ m}^2 = 0$					# 228

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
경비: 0 * 2.20 m² = 0 소계 계 전체 합계					# 228
	1,760			1,760	
	92,192	352,308	6,625	451,125	
	92,192	352,308	6,625	451,125	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 353 방음벽설치 H=2.0M,B=2.0 /1M ▶ 건설표준품셈 12-5-2 참조 ◀ 1. 자재비 칼라방음판(1980x500x32mm): 37,000* 4 매 /2 = 74,000.00 (별산) 지주(H-BEAM 200*200*8*12): 97,000* 4 M = 388,000.00 (별산) 앵커볼트(19x350mm): 1,240 * 4 개 / 2 = 2,480.00 (별산) 소 계	2,579	83,888	5,328	91,795	J00393
2. 앵커볼트 설치 ## 1일(지주설치 개소) 작업량: Q1= 6 EA 철 공 2 인 / 6 * 132,283 =44,094 공구손료(노무비의 3 %) 44,094 * 3/100 =1,322 소 계		44,094	1,322	44,094	
3. 지주설치 ## 1일(지주설치 개소) 작업량: Q2= 16 개 ## 시간당 작업량: Q =16 / 8 HR =2.00 EA/HR 1) 인력 철 공: 132,283 * 1 / (16 * 2) =4,133 보통인부: 84,166 * 2 / (16 * 2) =5,260 2) 트럭탑제형 크레인(5TON) 재 료 비: 8,898 / 2 / 2 =2,224 노 무 비: 21,911 / 2 / 2 =5,477 경 비: 10,362 / 2 / 2 =2,590 3) 공구손료(노무비의 3%) (4,133+5,260) * 3/100 = 281 소 계	2,224	4,133 5,260	2,590	4,133 5,260	
4. 방음판설치 ## 1일(개소당) 작업량: Q3 = 100 EA ## 시간당 작업량: Q = 100 / 8 hr = 12.50 EA/hr 1) 인력 철 공: 132,283 * 2 / (12.5 * 2) = 10,582 보통인부: 84,166 * 4 / (12.5 * 2) = 13,466 2) 트럭탑제형 크레인(5TON) 재 료 비: 8,898 / 12.5 / 2 =355 노 무 비: 21,911 / 12.5 / 2 =876 경 비: 10,362 / 12.5 / 2 =414	355	10,582 13,466	876	10,582 13,466	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 354 미끄럼방지시설 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-6-6 참조 ◀ ## 일당 작업량: Q1 = 35 m ² ## 시간당 작업량: Q = 35 / 8 hr = 4.38 m ² /hr	42,450	35,544	2,690	80,684	J00394
1. 자 재 비					
제강슬래그: 12.2 KG *220 = 2,684	2,684			2,684	
에폭시수지: 2.4 KG *13,000 = 31,200	31,200			31,200	
충진제: 1.8 KG *1,600 = 2,880	2,880			2,880	
소 계	36,764			36,764	
2. 인 건 비					
도 장 공: 115,265 * 2 인 / 35 = 6,586		6,586		6,586	
특별인부: 102,334 * 1 인 / 35 = 2,923		2,923		2,923	
포 장 공: 112,897 * 1 인 / 35 = 3,225		3,225		3,225	
보통인부: 84,166 * 2 인 / 35 = 4,809		4,809		4,809	
소 계		17,543		17,543	
3. 기계경비					
1) 발전기 (50KW)					
재 료 비: 15,685 / 4.38 = 3,581	3,581			3,581	
노 무 비: 18,982 / 4.38 = 4,333		4,333		4,333	
경 비: 3,752 / 4.38 = 856			856	856	
2) 핸드믹서(믹서0.2 M3)					
재 료 비: 2,156 / 4.38 = 492	492			492	
노 무 비: 18,982 / 4.38 = 4,333		4,333		4,333	
경 비: 2,831 / 4.38 = 646			646	646	
3) 소형롤러(래머80Kg)					
재 료 비: 1,252 / 4.38 = 285	285			285	
노 무 비: 18,982 / 4.38 = 4,333		4,333		4,333	
경 비: 412 / 4.38 = 94			94	94	
4) 트 력(2.5TON)					
재 료 비: 5,818 / 4.38 = 1,328	1,328			1,328	
노 무 비: 21,911 / 4.38 = 5,002		5,002		5,002	
경 비: 4,795 / 4.38 = 1,094			1,094	1,094	
소 계	5,686	18,001	2,690	26,377	
계	42,450	35,544	2,690	80,684	
전체 합계	42,450	35,544	2,690	80,684	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 355 세륜세차시설 자동세륜기 /1개소 ▶ 건설표준품셈 2-13 참조 ◀ 1. 설치 및 해체 1) 인 력 비 계 공: 149,852 * 4 인 = 599,408 2) 지게차(5TON) 재 료 비: 11,354 * 2 hr = 22,708 노 무 비: 23,389 * 2 hr = 46,778 경 비: 6,262 * 2 hr = 12,524 소 계 2. 자동세륜기(롤타입, 2200*5150*1000) - Q2 = 36 개월(공사기간) * 25 일/개월 * 2 hr/일 = 1,800.000 hr 재 료 비: 0 * 1,800 hr = 0 노 무 비: 0 * 1,800 hr = 0 경 비: 8,560 * 1,800 hr = 15,408,000 소 계 3. 철근콘크리트 타설(VIB제외) - 산근 # 175 참조 재 료 비: 0 * 22.709 m³ = 0 노 무 비: 30,996 * 22.709 m³ = 703,888 경 비: 0 * 22.709 m³ = 0 재 료 비: 레미콘 별산 소 계 3. 거푸집(합판4회) - 산근 # 195 참조 재 료 비: 8,271 * 39.185 m² = 324,099 노 무 비: 15,688 * 39.185 m² = 614,734 경 비: 0 * 39.185 m² = 0 소 계 4. 터파기(육상토사, 0-1m, 기계100%) - 산근 # 111 참조 재 료 비: 392 * 73.05 m³ = 28,635 노 무 비: 446 * 73.05 m³ = 32,580 경 비: 361 * 73.05 m³ = 26,371 소 계 5. 되메우기 및 다짐(인력10%)	557,326 22,708 22,708 646,186 15,408,000 15,408,000 703,888 703,888 324,099 614,734 28,635 32,580 26,371 28,635	3,797,960 599,408 46,778 12,524 12,524 15,408,000 15,408,000 703,888 614,734 32,580 26,371 32,580	15,641,597 599,408 22,708 46,778 12,524 681,418 15,408,000 15,408,000 703,888 703,888 324,099 614,734 938,833 28,635 32,580 26,371 87,586	19,996,883 599,408 22,708 46,778 12,524 681,418 15,408,000 15,408,000 703,888 703,888 324,099 614,734 938,833 28,635 32,580 26,371 87,586	J00395 # 175 # 175 # 175 # 195 # 195 # 195 # 111 # 111 # 111

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
- 산근 # 125 참조 재 료 비: $612 * 13.70 \text{ m}^3 = 8,384$ 노 무 비: $5,574 * 13.70 \text{ m}^3 = 76,363$ 경 비: $395 * 13.70 \text{ m}^3 = 5,411$ 소 계	8,384	76,363	5,411	90,158	# 125 # 125 # 125
6. 잔토처리(현장내 인력) - 산근 # 411 참조 재 료 비: $0 * 59.35 \text{ m}^3 = 0$ 노 무 비: $16,833 * 59.35 \text{ m}^3 = 999,038$ 경 비: $0 * 59.35 \text{ m}^3 = 0$ 소 계		999,038		999,038	# 411 # 411 # 411
7. 철근가공 및 조립(보통) - 산근 # 187 참조 재 료 비: $6,149 * 0.832 \text{ ton} = 5,115$ 노 무 비: $496,013 * 0.832 \text{ ton} = 412,682$ 경 비: $3,938 * 0.832 \text{ ton} = 3,276$ 재 료 비: 철근 자재 및 운반 별산 소 계	5,115	412,682	3,276	421,073	# 187 # 187 # 187
8. 기초잡석부설 - 산근 # 170 참조 재 료 비: $1,225 * 18.15 \text{ m}^3 = 22,233$ 노 무 비: $5,974 * 18.15 \text{ m}^3 = 108,428$ 경 비: $1,011 * 18.15 \text{ m}^3 = 18,349$ 재 료 비: 잡석 자재 및 운반 별산 소 계	22,233	108,428	18,349	149,010	# 170 # 170 # 170
9. 무근콘크리트깨기(T=30CMMI만), 폐기물처리비 별산 - 산근 # 1 참조 재 료 비: $6,413 * 22.79 \text{ m}^3 = 146,152$ 노 무 비: $8,954 * 22.79 \text{ m}^3 = 204,061$ 경 비: $7,357 * 22.79 \text{ m}^3 = 167,666$ 소 계	146,152	204,061	167,666	517,879	# 1 # 1 # 1
계	557,326	3,797,960	15,641,597	19,996,883	
전체 합계	557,326	3,797,960	15,641,597	19,996,883	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 356 돌(찰)붙임(뒷길이35cm) 구배(1:1.8) /1M2 ▶ 건설표준품셈 7-2-1 참조 ◀ 1. 깬잡석채취 및 운반 : 별산 2. 찰 붙 임(깬잡석 뒷길이 35cm) 1) 인 력 석 공: 128,136 * 0.08 인 = 10,250 보통인부: 84,166 * 0.02 인 = 1,683 2) 기계 : 굴삭기(0.6㎡) 재 료 비: 20,914 * 0.18 hr = 3,764 노 무 비: 23,389 * 0.18 hr = 4,210 경 비: 22,085 * 0.18 hr = 3,975 소 계	3,764	21,066	3,975	28,805	J00396
3. 뒷채움콘크리트(무근, VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0 * 0.16 ㎡ = 0 노 무 비: 27,650 * 0.16 ㎡ = 4,424 경 비: 0 * 0.16 ㎡ = 0 소 계					# 173 # 173 # 173
4. 물 탈(1:3) - 산근 # 402 참조 재 료 비: 0 * 0.009 ㎡ = 0 노 무 비: 55,549 * 0.009 ㎡ = 499 경 비: 0 * 0.009 ㎡ = 0 소 계					# 402 # 402 # 402
계	3,764	21,066	3,975	28,805	
전체 합계	3,764	21,066	3,975	28,805	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 357 돌볼임기초 /1M	7,348	23,860	1,763	32,971	J00397
1. 합판거꾸집(6회)					
- 산근 # 196 참조					
재 료 비: 0.744 m ² * 7,157 = 5,324	5,324			5,324	# 196
노 무 비: 0.744 m ² * 12,550 = 9,337		9,337		9,337	# 196
경 비: 0.744 m ² * 0 = 0					# 196
소 계	5,324	9,337		14,661	
2. 무근콘크리트타설(VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					# 173
재 료 비: 0.21 m ³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.21 m ³ * 27,650 = 5,806		5,806		5,806	# 173
경 비: 0.21 m ³ * 0 = 0					# 173
소 계		5,806		5,806	
3. 기초잡석부설 및 다짐(현장암유용)					
- 산근 # 171 참조					
재 료 비: 0.14 m ³ * 5,876 = 822	822			822	# 171
노 무 비: 0.14 m ³ * 12,233 = 1,712		1,712		1,712	# 171
경 비: 0.14 m ³ * 5,876 = 822			822	822	# 171
소 계	822	1,712	822	3,356	
4. 토 공					
1) 터파기(육상토사, 기계100%)					
- 산근 # 111 참조					
재 료 비: 1.625 m ³ * 392 = 637	637			637	# 111
노 무 비: 1.625 m ³ * 446 = 724		724		724	# 111
경 비: 1.625 m ³ * 361 = 586			586	586	# 111
2) 되메우기 및 다짐(인력20%)					
- 산근 # 126 참조					
재 료 비: 0.981 m ³ * 576 =565	565			565	# 126
노 무 비: 0.981 m ³ * 6,403 =6,281		6,281		6,281	# 126
경 비: 0.981 m ³ * 362 =355			355	355	# 126
소 계	1,202	7,005	941	9,148	
계	7,348	23,860	1,763	32,971	
전체 합계	7,348	23,860	1,763	32,971	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 358 가도공 /1식 # 현장에 맞추어 적용 흙쌓기량 : $V1 = 6875.665 \text{ m}^3$ 가마니쌓기: $G = 780.644 \text{ m}^2 \times 20.8 \text{ 개/m}^2 = 16,237.40 \text{ 개}$ $0.5 \text{ m}^3/\text{m}^2 / 0.024 \text{ m}^3/\text{개} = 20.8 \text{ 개/m}^2$ 흙 관: $LH = 280 \text{ M}$ 잡석깔기: $V2 = 396.275 \text{ m}^3$ 1. 흙운반 및 쌓기(불도저 19 Ton) $L = 20 \text{ m}$, $f = 1/1.30 = 0.77$, $E = 0.65$ $q_0 = 3.2 \times 0.96 = 3.07$ $C_m = (L/55 + L/70) + 0.25 = 0.90$ $Q = 60 \times q_0 \times f \times E / C_m = 102.44 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $42,166 / 102.44 \times 6,875.665 = 2,830,137$ 노 무 비: $23,389 / 102.44 \times 6,875.665 = 1,569,845$ 경 비: $25,040 / 102.44 \times 6,875.665 = 1,680,658$ 소 계	36,414,643	76,919,750	7,593,176	120,927,569	J00398
2. 다짐(노체다짐의 50 %) - 산근 # 45 참조 재 료 비: $511 \times 0.5 \times 6,875.665 = 1,756,732$ 노 무 비: $584 \times 0.5 \times 6,875.665 = 2,007,694$ 경 비: $343 \times 0.5 \times 6,875.665 = 1,179,176$ 소 계	1,756,732	2,007,694	1,179,176	4,943,602	# 45
3. 가마니쌓기 가마니(PP마대): $120 \times 16,237.4 = 1,948,488$ 만들기(보통인부): $84,166 / 61 \times 16,237.4 = 22,403,885$ 쌓 기(보통인부): $84,166 / 139 \times 16,237.4 = 9,831,920$ 소 계	1,948,488	22,403,885	9,831,920	34,184,293	
4. 철거비(흙운반 및 쌓기의 50%) 재 료 비: $(42,166 / 102.44 \times 6,875.665) \times 0.5 = 1,415,068$ 노 무 비: $(23,389 / 102.44 \times 6,875.665) \times 0.5 = 784,922$ 경 비: $(25,040 / 102.44 \times 6,875.665) \times 0.5 = 840,329$ 소 계	1,415,068	784,922	840,329	3,040,319	
5. 흙 관 1) 자 재 비					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
$\text{흙관}(D=1000\text{m/m}): 280 * 202,645 * 1.03 / 2.5 * 0.8 \text{ (80\%적용)} =$ 18,701,701	18,701,701			18,701,701	
2) 운반비 경비: $280 * 5,270 * 1.03 / 2.5 * 0.5 = 303,973$			303,973	303,973	# 396
3) 흙관부설 - 산근 # 169 참조 재료비: $5,834 * 280 = 1,633,520$ 노무비: $84,709 * 280 = 23,718,520$ 경비: $7,540 * 280 = 2,111,200$	1,633,520	23,718,520	2,111,200		# 169 # 169 # 169
4) 흙관철거(부설비의70%) 재료비: $5,834 * 280 * 0.7 = 1,143,464$ 노무비: $84,709 * 280 * 0.7 = 16,602,964$ 경비: $7,540 * 280 * 0.7 = 1,477,840$	1,143,464	16,602,964	1,477,840		# 169 # 169 # 169
소계	21,478,685	40,321,484	3,893,013	65,693,182	
6. 기초잡석깔기(현장암유용) - 산근 # 171 참조 재료비: $5,876 * 396.275 = 2,328,511$ 노무비: $5,876 * 396.275 = 2,328,511$ 경비: $5,876 * 396.275 = 2,328,511$	2,328,511			2,328,511	# 171
	2,328,511			2,328,511	# 171
	2,328,511			2,328,511	# 171
소계	6,985,533			6,985,533	
계	36,414,643	76,919,750	7,593,176	120,927,569	
전체 합계	36,414,643	76,919,750	7,593,176	120,927,569	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 359 우물통굴착 육상토사 /1M3 1. 장비비(크람셀 0.57㎡) $q=0.57 \text{ m}^3$, $K=0.9$, $f=1/1.275=0.78$, $E=0.75$ 외토침입률 $B=0\%$ 1.0, 기본동작시간 $t_1=24.5$ 초 사이로에 넣는시간 $t_2=3.5 \text{ sec}$ 굴착소요시간 $t_3=5.5 \text{ sec}$ 굴착깊이 m당 추가시간 $t_4=1.5 \times 3/2 = 2.25 \text{ sec}$ $C_m=t_1+t_2+t_3+t_4=35.75$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 30.22 \text{ m}^3/\text{hr}$ 1) 크람셀(0.57㎡) 재 료 비: $102 / 30.22 = 3$ 노 무 비: $0 / 30.22 = 0$ 경 비: $336 / 30.22 = 11$ 2) 크레인(무한케도 20TON) 재 료 비: $15,005 / 30.22 = 496$ 노 무 비: $23,389 / 30.22 = 773$ 경 비: $23,022 / 30.22 = 761$ 소 계	499	1,132	772	2,403	J00399
2. 인 건 비 보통인부: $1 \text{ 인 } / (8 \times Q) * B * 84,166 = 348$ 작업반장: $1 \text{ 인 } / 37.5 / (8 \times Q) * B * 105,826 = 11$ 소 계					
3. 유옹또는 사토처리 : 별산 소 계					
계	499	1,132	772	2,403	
전체 합계	499	1,132	772	2,403	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 360 우물통굴착 수중토사 /1M3 1. 장비비(크람셀 0.57㎡) $q=0.57 \text{ ㎡}$, $K=0.9$, $f=1/1.275=0.78$, $E=0.60$ 외토침입률 $B=5\%$ 1.05, 기본동작시간 $t_1=24.5$ 초 사이로에 넣는시간 $t_2=3.5$ 초 굴착소요시간 $t_3=5.5$ 초 굴착깊이 m당 추가시간 $t_4=1.5*3/2=2.25$ 초 $C_m=t_1+t_2+t_3+t_4=35.75$ $Q=3600*q*K*f*E/C_m=24.18 \text{ ㎡/hr}$	624	1,438	965	3,027	J00400
1) 크람셀(0.57㎡) 재 료 비: $102 / 24.18 =4$ 노 무 비: $0 / 24.18 =0$ 경 비: $336 / 24.18 =13$	4			4	
2) 크레인(무한케도 20TON) 재 료 비: $15,005 / 24.18 = 620$ 노 무 비: $23,389 / 24.18 = 967$ 경 비: $23,022 / 24.18 = 952$	620	967	952	620 967 952	
소 계	624	967	965	2,556	
2. 인 건 비 보통인부: $1 \text{ 인 } / (8*Q) * B * 84,166 =456$ 작업반장: $1 \text{ 인 } / 37.5 / (8*Q) * B * 105,826 =15$		456 15		456 15	
소 계		471		471	
3. 유유포는 사토처리 : 별산 계	624	1,438	965	3,027	
전체 합계	624	1,438	965	3,027	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 361 우물통굴착 수중자갈사력층 /1M3 1. 장비비(크람셀 0.57㎡) $q=0.57 \text{ ㎡}$, $K=0.7$, $f=1/1.275=0.78$, $E=0.50$ 외토침입률 $B=5\%$ 1.05, 기본동작시간 $t_1=24.5$ 초 사이로에 넣는시간 $t_2=3.5$ 초 굴착소요시간 $t_3=5.5$ 초 굴착깊이 m당 추가시간 $t_4=1.5*3/2=2.25$ 초 $C_m=t_1+t_2+t_3+t_4=35.75$ $Q=3600*q*K*f*E/C_m=15.67 \text{ ㎡/hr}$	963	2,219	1,490	4,672	J00401
1) 크람셀(0.57㎡) 재 료 비: $102 / 15.67 =6$ 노 무 비: $0 / 15.67 =0$ 경 비: $336 / 15.67 =21$	6		21	6	
2) 크레인(무한케도 20TON) 재 료 비: $15,005 / 15.67 = 957$ 노 무 비: $23,389 / 15.67 = 1,492$ 경 비: $23,022 / 15.67 = 1,469$	957	1,492	1,469	957	
소 계	963	1,492	1,490	3,945	
2. 인 건 비 보통인부: $1 \text{ 인 } / (8*Q) * B * 84,166 =704$ 작업반장: $1 \text{ 인 } / 37.5 / (8*Q) * B * 105,826 =23$		704		704	
소 계		727		727	
3. 유유포는 사토처리 : 별산 소 계					
계	963	2,219	1,490	4,672	
전체 합계	963	2,219	1,490	4,672	

산 출 근 거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 362 암석절취(수중) 우물통발파(수심2.5m이상~8m미만) /1W	14,281	379,998	4,264	398,543	J00402
1. 암석절취(착암기)					
1) 재 료 비					
폭 약: $1,340 * 0.96 \text{ KG} = 1,286$	1,286			1,286	
뇌 관: $1,710 * 3.0 \text{ EA} = 5,130$	5,130			5,130	
빗 트: $170,000 * 0.009 \text{ EA} = 1,530$	1,530			1,530	
2) 인 거 비					
화약취급공: $126,338 * 0.11 = 13,897$		13,897		13,897	
착 암 공: $96,782 * 0.094 \text{ 인} = 9,097$		9,097		9,097	
보통인부: $84,166 * 0.19 = 15,991$		15,991		15,991	
잠수부(천공시): $166,216 * 0.5 * 4 \text{ 인/조} = 332,432$		332,432		332,432	
3) 기계경비					
가) 착암기($2.7\text{m}^3/\text{min}$)					
재 료 비: $0 * 0.474 \text{ hr} = 0$					
노 무 비: $0 * 0.474 \text{ hr} = 0$					
경 비: $641 * 0.474 \text{ hr} = 303$			303	303	
나) 공기압축기($10.3\text{m}^3/\text{min}$)					
재 료 비: $23,950 * 0.158 \text{ hr} = 3,784$	3,784			3,784	
노 무 비: $23,389 * 0.158 \text{ hr} = 3,695$		3,695		3,695	
경 비: $3,991 * 0.158 \text{ hr} = 630$			630	630	
4) 잡재료비(재료비의 5%)					
$(1,286 + 5,130 + 1,530) * 0.05 = 397$	397			397	
소 계	12,127	375,112	933	388,172	
2. 굴착제거비					
장비계수 및 시간당 작업량					
$q=0.57 \text{ m}^3$, $K=0.55$, $f=1/1.35=0.74$, $E=0.30$					
외토침입률 $B=0\%$ 1.0, 기본동작시간 $t_1=24.5 \text{ 초}$					
사이로에 넣는시간 $t_2=3.5 \text{ 초}$					
굴착소요시간 $t_3=5.5 \text{ 초}$					
굴착깊이 m당 추가시간 $t_4=1.5*3/2=2.25 \text{ 초}$					
$C_m=t_1+t_2+t_3+t_4=35.75$					
$Q=3600*q*K*f*E/C_m=7.01 \text{ m}^3/\text{hr}$					
1) 크람셸(0.57m^3)					
재 료 비: $102 / 7.01 = 14$	14			14	
노 무 비: $0 / 7.01 = 0$					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
경비: $336 / 7.01 = 47$			47	47	
2) 크레인(무한궤도 20TON)					
재료비: $15,005 / 7.01 = 2,140$	2,140			2,140	
노무비: $23,389 / 7.01 = 3,336$		3,336		3,336	
경비: $23,022 / 7.01 = 3,284$			3,284	3,284	
소계	2,154	3,336	3,331	8,821	
2. 인건비					
보통인부: 1인 $/(8 \times Q) \times B \times 84,166 = 1,500$		1,500		1,500	
작업반장: 1인 $/37.5/(8 \times Q) \times B \times 105,826 = 50$		50		50	
소계		1,550		1,550	
4. 유유포는 사토처리 : 별산					
소계					
계	14,281	379,998	4,264	398,543	
전체 합계	14,281	379,998	4,264	398,543	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 363 암석절취(수중) 우물통발파이외(수심2.5m이상~8m미만) 1. 암석절취(착암기) 1) 재료비 폭 약: $1,340 * 0.92 \text{ KG} = 1,232$ 뇌 관: $1,710 * 1.2 \text{ EA} = 2,052$ 빗 트: $170,000 * 0.006 \text{ EA} = 1,020$ 2) 인거비 화약취급공: $126,338 * 0.07 = 8,843$ 착암공: $96,782 * 0.064 \text{ 인} = 6,194$ 보통인부: $84,166 * 0.11 = 9,258$ 잠수부(천공시): $166,216 * 0.3 * 4 \text{ 인/조} = 199,459$ 3) 기계경비 가) 착암기($2.7 \text{ m}^3/\text{min}$) 재료비: $0 * 0.313 \text{ hr} = 0$ 노무비: $0 * 0.313 \text{ hr} = 0$ 경비: $641 * 0.313 \text{ hr} = 200$ 나) 공기압축기($10.3 \text{ m}^3/\text{min}$) 재료비: $23,950 * 0.104 \text{ hr} = 2,490$ 노무비: $23,389 * 0.104 \text{ hr} = 2,432$ 경비: $3,991 * 0.104 \text{ hr} = 415$ 4) 잡재료비(재료비의 5%) $(1,232 + 2,052 + 1,020) * 0.05 = 215$ 소계	11,797	234,066	6,373	252,236	J00403
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도0.7 m^3) $K = 0.55, f = 1/1.625 = 0.62, E = 0.35 - 0.05 = 0.30$ $C_m = 33 \text{ sec}, q = 0.7$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 7.81 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비: $20,577 / 7.81 = 2,634$ 노무비: $23,389 / 7.81 = 2,994$ 경비: $18,961 / 7.81 = 2,427$ 소계	2,634	2,994	2,427	8,055	
3. 굴착제거비 장비계수 및 시간당 작업량 $q = 0.57 \text{ m}^3, K = 0.55, f = 1/1.35 = 0.74, E = 0.30$ 외토침입률 $B = 0\%$ 1.0, 기본동작시간 $t_1 = 24.5 \text{ 초}$					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
사이로에 넣는시간 t2=3.5 초 굴착소요시간 t3=5.5 초 굴착깊이 m당 추가시간 t4=1.5*3/2=2.25 초 $C_m=t_1+t_2+t_3+t_4=35.75$ $Q=3600*q*K*f*E/C_m=7.01 \text{ m}^3/\text{hr}$					
1) 크람셀(0.57 m³)					
재 료 비: 102 / 7.01 =14	14			14	
노 무 비: 0 / 7.01 =0					
경 비: 336 / 7.01 =47			47	47	
2) 크레인(무한궤도 20TON)					
재 료 비: 15,005 / 7.01 = 2,140	2,140			2,140	
노 무 비: 23,389 / 7.01 = 3,336		3,336		3,336	
경 비: 23,022 / 7.01 = 3,284			3,284	3,284	
소 계	2,154	3,336	3,331	8,821	
4. 인 건 비					
보통인부: 1 인 /(8*Q) * B * 84,166 =1,500		1,500		1,500	
작업반장: 1 인 /37.5/(8*Q) * B * 105,826 =50		50		50	
소 계		1,550		1,550	
5.유용또는 사토처리 : 별산					
소 계					
계	11,797	234,066	6,373	252,236	
전체 합계	11,797	234,066	6,373	252,236	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 364 블록식옹벽쌓기 표준형 /1M2 ▶ 건설표준품셈 3-6-2 참조 ◀ 1. 블록쌓기(표준형) 자재비(H200*W450*D330) : 별산 소 계	23,856	65,052	20,096	109,004	J00404
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부: 0.20 인 * 102,334= 20,466		20,466		20,466	
보통인부: 0.17 인 *84,166 = 14,308		14,308		14,308	
작업반장: (0.20 + 0.17) / 37.5 *105,826 = 1,044		1,044		1,044	
2) 기계경비					
가) 굴삭기(무한궤도0.7㎡)					
재 료 비: 20,577 * 0.5 hr = 10,288	10,288			10,288	
노 무 비: 23,389 * 0.5 hr = 11,694		11,694		11,694	
경 비: 18,961 * 0.5 hr = 9,480			9,480	9,480	
나) 진동롤러(자주식10TON)					
재 료 비: 27,218 * 0.46 hr = 12,520	12,520			12,520	
노 무 비: 23,389 * 0.46 hr = 10,758		10,758		10,758	
경 비: 19,759 * 0.46 hr = 9,089			9,089	9,089	
다) 진동롤러(핸드가이드식)					
재 료 비: 3,614 * 0.29 hr = 1,048	1,048			1,048	
노 무 비: 23,389 * 0.29 hr = 6,782		6,782		6,782	
경 비: 1,563 * 0.29 hr = 453			453	453	
소 계	23,856	65,052	19,022	107,930	
3. 잡재료비(인건비의 3%)					
35,818 * 0.03 = 1,074			1,074	1,074	
소 계			1,074	1,074	
계	<u>23,856</u>	<u>65,052</u>	<u>20,096</u>	<u>109,004</u>	
전체 합계	23,856	65,052	20,096	109,004	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 365 블럭운반 표준형 /1M2 A = 개당중량 : 50 kg/EA B = 소요수량 : 11.11 EA/m ² 분당중량: Wt = (50 * 11.11)/1000 = 0.5555 TON/m ² 1. 운 반 비 (10.5TON-10km이내 적용) 경 비: 0.5555 * 87,720 =48,728 소 계 2. 하 차 비 경 비: 2,262 / 1.1 * 0.5555 = 1,142 소 계 계 전체 합계			49,870 48,728 48,728 1,142 1,142 49,870 49,870	49,870 48,728 48,728 1,142 1,142 49,870 49,870	J00405

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 366 블럭운반 캡형 /1M2 A = 개당중량 : 25 kg/EA B = 소요수량 : 22.22 EA/㎡ 분당중량: Wt = (25 * 22.22)/1000 = 0.5555 TON/㎡ 1. 운 반 비 (10.5TON-10km이내 적용) 경 비: 0.5555 * 87,720 =48,728 소 계 2. 하 차 비 경 비: 2,262 / 1.1 * 0.5555 = 1,142 소 계 계 전체 합계			49,870	49,870	J00406
			48,728	48,728	
			48,728	48,728	
			1,142	1,142	
			1,142	1,142	
			49,870	49,870	
			49,870	49,870	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 367 가설사무실 60개월 /1M2 ▶ 건설표준품셈 2-1-2 참조 ◀ 직접노무비 3억~9억인경우 적용 ◆현장사무소:180㎡ ◆합 숙 소:80㎡ ◆시 험 실:50㎡ 소 계:A=310㎡ 직접노무비 9억~30억인경우 적용 ◆현장사무소:230㎡ ◆합 숙 소:100㎡ ◆시 험 실:50㎡(중급품질보증대상) 100㎡(고급품질보증대상) 소 계:A=380~430㎡ 직접노무비 30억~90억인경우 적용 ◆현장사무소:350㎡ ◆합 숙 소:180㎡ ◆시 험 실:100㎡ 소 계:A=630㎡ 1. 자 재 비(손율, 60개월) D = 1.0 베이스찬넬(T=2.3mm): 0.44 M * 4,000 * 1 = 1,760 외부판넬(벽)(1200*2400): 0.20 매 *44,000 * 1 = 8,800 외부판넬(창문)(1200*2400): 0.12 매 *79,800 * 1 = 9,576 외부판넬(철재문)(1200*2400): 0.03 매 *122,000 * 1 = 3,660 판넬조인트(L=2400): 0.31 조 *6,000 * 1 = 1,860 출입구채양(600*1200): 0.03 매 *15,200 * 1 = 456 툽찬넬(T=2.3M/M): 0.44 M *3,000 * 1 = 1,320 트 러 스(L=7200): 0.07 개 *55,000 * 1 = 3,850 중 도 리(60*10*30): 1.52 개 *2,100 * 1 = 3,192 박공 판넬(L=2400): 0.02 매 *2,800 * 1 = 56 루우프시트(T=0.5mm칼라): 1.23 M2 *8,400 * 1 = 10,332 내부판넬(벽)(1200*2400): 0.15 매 *37,000 * 1 = 5,550 내부판넬(목재문): 0.05 매 *76,800 * 1 = 3,840 천정판(미장합판+50mm): 0.69 매 *10,800 * 1 = 7,452 T-BAR(25x38x0.4T): 1.53 M *990 * 1 = 1,514 부자재(주자재의 11.2 %)	76,643 1,760 8,800 9,576 3,660 1,860 456 1,320 3,850 3,192 56 10,332 5,550 3,840 7,452 1,514	50,829	16,678	144,150 1,760 8,800 9,576 3,660 1,860 456 1,320 3,850 3,192 56 10,332 5,550 3,840 7,452 1,514	J00407

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
63,218 * 11.2/100 = 7,080	7,080			7,080	
소 계	70,298			70,298	
2. 인건비					
건축목공: 0.30 인 *123,567= 37,070		37,070		37,070	
보통인부: 0.12 인 *84,166= 10,099		10,099		10,099	
기구손료(인건비의 2%)					
47,169 * 2/100 = 943			943	943	
소 계		47,169	943	48,112	
3. 기초콘크리트 타설(무근 VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
t = 10 Cm					
재료비: 0 * 10 / 100 = 0					# 173
노무비: 27,650 * 10 / 100 = 2,765		2,765		2,765	# 173
경비: 0 * 10 / 100 = 0					# 173
소 계		2,765		2,765	
4. 콘크리트 자재비					
레미콘(25-18-8): 0.1 * 55,930 * 1.02 = 5,704	5,704			5,704	
소 계	5,704			5,704	
5. 무근콘크리트깨기(t=30cm미만)					
- 산근 # 1 참조					
재료비: 6,413 * 0.1 = 641	641			641	# 1
노무비: 8,954 * 0.1 = 895		895		895	# 1
경비: 7,357 * 0.1 = 735			735	735	# 1
소 계	641	895	735	2,271	
6. 임대료(부지소요면적*5.0)					
경비: 1.0 * 30,000 * 1/10 * 5 = 15,000			15,000	15,000	
소 계			15,000	15,000	
계	76,643	50,829	16,678	144,150	
전체 합계	76,643	50,829	16,678	144,150	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 368 가설창고 60개월 /1M2 ▶ 건설표준품셈 2-1-2 참조 ◀ 직접노무비 3억-9억인경우 적용 ◆창 고: A=60㎡ 직접노무비 9억-30억인경우 적용 ◆창 고: A=80㎡ 직접노무비 30억-90억인경우 적용 ◆창 고: A=100㎡ 1. 자 재 비(손율, 60개월) D = 1.0 베이스찬넬(T=2.3mm): 0.44 M * 4,000 * 1 = 1,760 외부판넬(벽)(1200*2400): 0.23 매 *44,000 * 1 = 10,120 외부판넬(창문)(1200*2400): 0.08 매 *79,800 * 1 = 6,384 외부판넬(철재문)(1200*2400): 0.04 매 *122,000 * 1 = 4,880 판넬조인트(L=2400): 0.31 조 *6,000 * 1 = 1,860 출입구채양(600*1200): 0.04 매 *15,200 * 1 = 608 톱찬넬(T=2.3M/M): 0.44 M *3,000 * 1 = 1,320 트 러 스(L=7200): 0.07 개 *55,000 * 1 = 3,850 중 도 리(60*10*30): 1.52 개 *2,100 * 1 = 3,192 박공 판넬(L=2400): 0.02 매 *2,800 * 1 = 56 루우프시트(T=0.5mm칼라): 1.23 M2 *8,400 * 1 = 10,332 부자재(주자재의 13.0 %) 44,362 * 13.0/100 = 5,767 소 계	56,474 1,760 10,120 6,384 4,880 1,860 608 1,320 3,850 3,192 56 10,332 5,767 50,129	40,496 28,420 8,416 736 36,836 2,765 2,765	16,471 736 736	113,441 50,129 37,572 2,765	J00408 # 173 # 173 # 173
2. 인 건 비 건축목공: 0.23 인 *123,567= 28,420 보통인부: 0.10 인 *84,166= 8,416 기구손료(인건비의 2%) 36,836 * 2/100 = 736 소 계					
3. 기초콘크리트 타설(무근 VIB제외) - 산근 # 173 참조 t = 10 Cm 재 료 비: 0 * 10 / 100 = 0 노 무 비: 27,650 * 10 / 100 = 2,765 경 비: 0 * 10 / 100 = 0 소 계					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
4. 콘크리트 자재비					
레미콘(25-18-8): $0.1 * 55,930 * 1.02 = 5,704$	5,704			5,704	
소계	5,704			5,704	
5. 무근콘크리트깨기(t=30cm미만)					
- 산근 # 1 참조					
재 료 비: $6,413 * 0.1 = 641$	641			641	# 1
노 무 비: $8,954 * 0.1 = 895$		895		895	# 1
경 비: $7,357 * 0.1 = 735$			735	735	# 1
소 계	641	895	735	2,271	
6. 임대료(부지소요면적*5.0)					
경 비: $1.0 * 30,000 * 1/10 * 5 = 15,000$			15,000	15,000	
소 계			15,000	15,000	
계	56,474	40,496	16,471	113,441	
전체 합계	56,474	40,496	16,471	113,441	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 369 중기운반 /1식 ◆ 중기운반 1).불도우저 운반(19TON) → 1 대 2).불도우저 운반(32TON) → 5 대 3).로우더(무한케도1.72M3) → 3 대 4).로우더(타이어1.72M3) → 2 대 5).유압식 백호우(0.7M3) → 4 대 6).모타그레이더(3.6M) → 2 대 7).타이어로울러(8-15TON) → 2 대 8).탄뎀로울러(8-10TON) → 1 대 9).탄뎀로울러(10-14TON) → 1 대 10).진동로울러(10TON) → 2 대 11).아스팔트페이버(3M) → 1 대 12).무한케도크레인(100TON)→ 1 대 13).무한케도크레인(35TON)→ 1 대 14).무한케도크레인(25TON)→ 1 대 15).마카담로라(8-10TON) → 1 대 16).마카담로라(10-12TON)→ 1 대 17).마카담로라(12-15TON)→ 1 대 18).콘크리트믹크휘니샤 → 1 대 19).콘크리트조면마무리기→ 1 대 20).램머 (80KG) → 2 대 21).콘크리트믹서(0.3M3) → 1 대 22).콘크리트캣타(320-400MM)→ 1 대 23).콘크리트진동기(3.5HP) → 1 대 24).공기압축기(3.5M3/MIN)→ 1 대 25).공기압축기(10.3M3/MIN)→ 1 대 26).공기압축기(17 M3/MIN)→ 1 대 27).크로울러드릴(17 M3/MIN)→ 1 대 28).착암기(래그함머)2.7M3/MIN→ 1 대 29).발전기(50KW) → 1 대 30).발전기(100KW) → 1 대 31).발전기(150KW) → 1 대 32).디젤함머(2.2TON)→ 1 대	24,136,740	19,497,226	13,943,402	57,577,368	J00409

산 출 근 거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
1.트레일러 운반 (20ton) -----> 22대					
2.트레일러 운반 (40ton) -----> 10대					
3.트레일러 운반 (60ton) -----> 1 대					
4. 자주식운반					
물탱크 (5500L) --> 2 대					
디스트리뷰다 (3800L) --> 1 대					
트럭 크레인(10ton) --> 1 대					
트럭 크레인(15ton) --> 1 대					
트럭 크레인(20ton) --> 1 대					
트럭 크레인(25ton) --> 1 대					
트럭 크레인(30ton) --> 1 대					
트럭 크레인(40ton) --> 1 대					
덤프트럭(2.5TON) -----> 2 대					
덤프트럭(10.5TON) -----> 2 대					
덤프트럭(15TON) -----> 15 대					
콘크리트펌프카(80Km/hr) --> 2 대					
라인 마커(10Km/Hr) -----> 1 대					
1.트레일러 (20ton)					
가장가까운 도,시,군,구청소재지-----현장					
T1 = 20 MIN					
T2 = 260.85 Min (운반거리표참조)					
T3 = 20 Min , T4 = 0.42 Min					
Cm = t1+t2+t3+t4 =301.27 Min					
N = 60 * 0.9 / Cm =0.18 회/HR					
To = Cm - (t1+t3) = 261.27					
노무비: 23,389/N*22 대 *2 회 = 5,717,311		5,717,311		5,717,311	
재료비: 33,347/N*22 대 *(TO/Cm)*2 회 = 7,069,205	7,069,205			7,069,205	
경 비: 13,235/N*22 대 *2 회 = 3,235,222			3,235,222	3,235,222	
소 계	7,069,205	5,717,311	3,235,222	16,021,738	
2.트레일러 (40ton)					
T1 = 20 Min , T2 = 260.85 Min					
T3 = 20 Min , T4 = 0.42 Min					
Cm = t1+t2+t3+t4 =301.27 Min					
N = 60 * 0.9 / Cm =0.18 회/HR					
To = Cm - (t1+t3) = 261.27					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비: $23,389/N \times 10 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 2,598,777$ 재료비: $41,431/N \times 10 \text{ 대} \times (T_0/C_m) \times 2 \text{ 회} = 3,992,239$ 경비: $23,529/N \times 10 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 2,614,333$ 소 계	3,992,239	2,598,777	2,614,333	9,205,349	
3.트레일러 (60ton)					
$T_1 = 20 \text{ Min}$, $T_2 = 260.85 \text{ Min}$ $T_3 = 20 \text{ Min}$, $T_4 = 0.42 \text{ Min}$ $C_m = t_1+t_2+t_3+t_4 = 301.27 \text{ Min}$ $N = 60 \times 0.9 / C_m = 0.18 \text{ 회/HR}$ $T_o = C_m - (t_1+t_3) = 261.27$ 노무비: $23,389/N \times 1 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 259,877$ 재료비: $53,153/N \times 1 \text{ 대} \times (T_0/C_m) \times 2 \text{ 회} = 512,175$ 경비: $32,940/N \times 1 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 366,000$ 소 계	512,175	259,877	366,000	1,138,052	
4.트럭운반 (10.5ton)					
$T_1 = 10 \text{ MIN}$ $T_2 = 260.85 \text{ Min}$ $T_3 = 10 \text{ Min}$, $T_4 = 0.42 \text{ Min}$ $C_m = t_1+t_2+t_3+t_4 = 281.27 \text{ Min}$ $N = 60 \times 0.9 / C_m = 0.19 \text{ 회/HR}$ 노무비: $21,911/N \times 14 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 3,228,989$ 재료비: $28,291/N \times 14 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 4,169,200$ 경비: $8,792/N \times 14 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 1,295,663$ 소 계	4,169,200	3,228,989	1,295,663	8,693,852	
5 자주식운반					
1) 물탱크 (5500ℓ)					
$N = 60 \times 0.9 / C_m = 0.19$ 노무비: $21,911/N \times 2 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 461,284$ 재료비: $17,578/N \times 2 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 370,063$ 경비: $7,823/N \times 2 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 164,694$ 소 계	370,063	461,284	164,694	996,041	
2) 라인마카(10KM/HR)					
노무비: $18,982/N \times 1 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 199,810$ 재료비: $31,301/N \times 1 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 329,484$ 경비: $12,521/N \times 1 \text{ 대} \times 2 \text{ 회} = 131,800$	329,484	199,810	131,800		

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
소 계	329,484	199,810	131,800	661,094	
3) 아스팔트 디스트리뷰다 (3800 ℓ)					
노무비: 23,389/N*1 대 *2 회 = 246,200		246,200		246,200	
재료비: 19,810/N*1 대 *2 회 = 208,526	208,526			208,526	
경 비: 9,548/N*1 대 *2 회 = 100,505			100,505	100,505	
소 계	208,526	246,200	100,505	555,231	
4) 크레인 (트럭10Ton)					
노무비: 23,389/N*1 대 *2 회 = 246,200		246,200		246,200	
재료비: 7,680/N*1 대 *2 회 = 80,842	80,842			80,842	
경 비: 23,436/N*1 대 *2 회 = 246,694			246,694	246,694	
소 계	80,842	246,200	246,694	573,736	
5) .크레인 (트럭15Ton)					
노무비: 23,389/N*1 대 *2 회 = 246,200		246,200		246,200	
재료비: 9,498/N*1 대 *2 회 = 99,978	99,978			99,978	
경 비: 34,596/N*1 대 *2 회 = 364,168			364,168	364,168	
소 계	99,978	246,200	364,168	710,346	
6) 크레인 (트럭20Ton)					
노무비: 23,389/N*1 대 *2 회 = 246,200		246,200		246,200	
재료비: 10,913/N*1 대 *2 회 = 114,873	114,873			114,873	
경 비: 44,361/N*1 대 *2 회 = 466,957			466,957	466,957	
소 계	114,873	246,200	466,957	828,030	
7) 크레인 (트럭25Ton)					
노무비: 23,389/N*1 대 *2 회 = 246,200		246,200		246,200	
재료비: 12,328/N*1 대 *2 회 = 129,768	129,768			129,768	
경 비: 44,797/N*1 대 *2 회 = 471,547			471,547	471,547	
소 계	129,768	246,200	471,547	847,515	
8) 크레인 (트럭30Ton)					
노무비: 23,389/N*1 대 *2 회 = 246,200		246,200		246,200	
재료비: 15,562/N*1 대 *2 회 = 163,810	163,810			163,810	
경 비: 45,952/N*1 대 *2 회 = 483,705			483,705	483,705	
소 계	163,810	246,200	483,705	893,715	
9) 크레인 (트럭40Ton)					
노무비: 23,389/N*1 대 *2 회 = 246,200		246,200		246,200	
재료비: 19,403/N*1 대 *2 회 = 204,242	204,242			204,242	
경 비: 54,307/N*1 대 *2 회 = 571,652			571,652	571,652	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
소계	204,242	246,200	571,652	1,022,094	
10) 덤프트럭(2.5Ton)					
노무비: 21,911/N*2 대 *2 회 = 461,284		461,284		461,284	
재료비: 5,818/N*2 대 *2 회 = 122,484	122,484			122,484	
경비: 4,795/N*2 대 *2 회 = 100,947			100,947	100,947	
소계	122,484	461,284	100,947	684,715	
11) 덤프트럭(10.5Ton)					
노무비: 21,911/N*2 대 *2 회 = 461,284		461,284		461,284	
재료비: 28,291/N*2 대 *2 회 = 595,600	595,600			595,600	
경비: 8,792/N*2 대 *2 회 = 185,094			185,094	185,094	
소계	595,600	461,284	185,094	1,241,978	
12) 덤프트럭(15Ton)					
노무비: 23,389/N*15 대 *2 회 = 3,693,000		3,693,000		3,693,000	
재료비: 31,903/N*15 대 *2 회 = 5,037,315	5,037,315			5,037,315	
경비: 14,383/N*15 대 *2 회 = 2,271,000			2,271,000	2,271,000	
소계	5,037,315	3,693,000	2,271,000	11,001,315	
12) 콘크리트펌프차(80M3/HR)					
노무비: 23,389/N*2 대 *2 회 = 492,400		492,400		492,400	
재료비: 28,854/N*2 대 *2 회 = 607,452	607,452			607,452	
경비: 35,227/N*2 대 *2 회 = 741,621			741,621	741,621	
소계	607,452	492,400	741,621	1,841,473	
13) 라인마커(10KM/HR)					
노무비: 18,982/N*1 대 *2 회 = 199,810		199,810		199,810	
재료비: 31,301/N*1 대 *2 회 = 329,484	329,484			329,484	
경비: 12,521/N*1 대 *2 회 = 131,800			131,800	131,800	
소계	329,484	199,810	131,800	661,094	
계	24,136,740	19,497,226	13,943,402	57,577,368	
전체 합계	24,136,740	19,497,226	13,943,402	57,577,368	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 370 기존도로유지관리비 덧씌우기(L=1.0km) /1식 1. 기존도로유지보수(기존확장 구간의 20%계상) ※보수면적 -기존도로 덧씌우기 100%적용 -기존도로구간의 20% 적용 -소파보수는 기존도로 포장면적의 20%적용하고 두께는 10cm로 한다. 1. 아스팔트포설(택코팅, 30ℓ) - 산근 # 272 참조 $A = 1000 \text{ m} \times 7.0 \text{ m} / 100 = 70.00 \text{ a}$ 재료비: $70 \times 100 \text{ m}^2 \times 2 = 14,000$ 노무비: $70 \times 100 \text{ m}^2 \times 44 = 308,000$ 경비: $70 \times 100 \text{ m}^2 \times 0 = 0$ 소 계 2. 아스콘포설밧다짐(기층 T=10CM) - 산근 # 273 참조 재료비: $70 \times 100 \text{ m}^2 \times 224 = 1,568,000$ 노무비: $70 \times 100 \text{ m}^2 \times 400 = 2,800,000$ 경비: $70 \times 100 \text{ m}^2 \times 193 = 1,351,000$ 소 계 3. 아스팔트운반(L=10.0km) - 산근 # 389 참조 $B = 75 \text{ ℓ} \times 70 / 200 \text{ ℓ} = 26.25 \text{ D/M}$ 경비: $26.25 \times 1,929 = 50,636$ 소 계 4. 자재대 1) 아스팔트(RSC-4) 재료비: $160,000 \times 26.25 \text{ D/M} = 4,200,000$ 2) 아스콘(#78) $C = A \text{ a} \times 100 \times 0.1 \text{ t} \times 1.02 \% \times 2.35 \text{ ton} = 1,677.90$ 재료비: $75,000 \times 1,677.9 \text{ TON} = 125,842,500$ 소 계 계 전체 합계	131,624,500 14,000 308,000 14,000 308,000 322,000 1,568,000 2,800,000 1,351,000 5,719,000 50,636 50,636 4,200,000 125,842,500 130,042,500 131,624,500 3,108,000 131,624,500	3,108,000 308,000 2,800,000 1,351,000 2,800,000 1,351,000 50,636 50,636 4,200,000 125,842,500 130,042,500 131,624,500 3,108,000 3,108,000	1,401,636 50,636 50,636 1,351,000 1,351,000 50,636 1,401,636 1,401,636 1,401,636	136,134,136 14,000 308,000 322,000 1,568,000 2,800,000 1,351,000 5,719,000 50,636 50,636 4,200,000 125,842,500 130,042,500 136,134,136 136,134,136	J00410 # 272 # 272 # 272 # 273 # 273 # 273 # 389

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 371 안전시설목 /1EA	262,235	57,136	544	319,915	J00411
1. 재 료 비					
합판(T=12mm): 5.856 m ² * 1.03 * 7,978 = 48,120	48,120			48,120	
각재: 0.423 m ³ *1.05*467,664= 207,712	207,712			207,712	
못(N150): 1.5 KG * 840= 1,260	1,260			1,260	
객쇠: 4 EA * 200= 800	800			800	
소 계	257,892			257,892	
2. 페인트(목재2회)					
1)조합페인트: 0.176 l *3,640 * 5.76 m ² = 3,690	3,690			3,690	
2)신너: 0.008 l *1,777 * 5.76 m ² = 81	81			81	
3)연마지: 0.070 l *230 * 5.76 m ² = 92	92			92	
4)도장공: 0.041 l *115,265 * 5.76 m ² = 27,220		27,220		27,220	
5)기구손료(인건비의 2%)					
27,220 * 0.02= 544			544	544	
소 계	3,863	27,220	544	31,627	
3. 가마니쌓기 및 헐기					
1)가마니: 4 EA *120= 480	480			480	
2)만들기(보통인부): 4 EA *(1/30)*84,166= 11,222		11,222		11,222	
3)쌓 기(보통인부): 4 EA *(1/100)*84,166= 3,366		3,366		3,366	
3)헐 기(보통인부): 4 EA *(1/100)*84,166= 3,366		3,366		3,366	
소 계	480	17,954		18,434	
4. 제 작 비					
건축목공: 0.09 인 *123,567= 11,121		11,121		11,121	
보통인부: 0.01 인 *84,166= 841		841		841	
소 계		11,962		11,962	
계	262,235	57,136	544	319,915	
전체 합계	262,235	57,136	544	319,915	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 372 암파쇄방호시설 /1M	513,772	479,271	42,532	1,035,575	J00412
1. 자재비 (3개월손율 15%)					
1)H-PILE:(250*250*9*14*7.750)					
0.5611 TON *1.07*875,000*0.15/2= 39,399	39,399			39,399	
2)ANGLE:(175*175*12*2.0)					
0.0636 TON *1.07*980,000*0.15/2= 5,001	5,001			5,001	
3)ANGLE:(175*175*12*2.0)					
0.4854 TON *1.07*980,000*0.15/2= 38,174	38,174			38,174	
4)CHANNEL:(125*65*6*1.25)					
0.0335 TON *1.07*840,000*0.15/2= 2,258	2,258			2,258	
5)고철:					
1.1436 TON *1.07*(355 원/kg *1000)*0.15/2= 32,579	32,579			32,579	
6)PSP발판:(2*420*3.040)					
2.63 EA *20,000*0.15/2 = 3,945	3,945			3,945	
7)BOLT NUT(20*60)					
12 EA *1.05*409*0.15/2 = 386	386			386	
8)THP PIPE(D=400M/M)					
1.25 M * 13,390*0.15/2= 1,255	1,255			1,255	
소 계	122,997			122,997	
2. 운반비(하차장-현장)					
T1=20 MIN(적재시간) , T2=118.2 MIN(운반시간)					
T3=20 MIN(적하시간) , T4=0.42 MIN(대기시간)					
CM = T1+T2+T3+T4=158.62 MIN , T = 1.224 TON/M					
1) 운반(트레일러 20TON)					
재 료 비: 33,347*(CM/60)*T/20/2= 2,697	2,697			2,697	
노 무 비: 23,389*(CM/60)*T/20/2= 1,892		1,892		1,892	
경 비: 13,235*(CM/60)*T/20/2= 1,070			1,070	1,070	
2) 적하(트럭크레인 10TON)					
재 료 비: 7,680*(20/60)*T/20/2= 78	78			78	
노 무 비: 23,389*(20/60)*T/20/2= 238		238		238	
경 비: 23,436*(20/60)*T/20/2= 239			239	239	
3) 적하(인건비)					
비 계 공: 4 인 *149,852*(20/450)*T= 32,607		32,607		32,607	
보통인부: 3 인 *84,166*(20/450)*T= 13,735		13,735		13,735	
소 계	2,775	48,472	1,309	52,556	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
3. 철근					
1) 철근가공 및 조립(간단)					
- 산근 # 185 참조					
재 료 비: $4,730 \times 0.5825 \text{ TON} / 2 = 1,377$	1,377			1,377	# 185
노 무 비: $441,506 \times 0.5825 \text{ TON} / 2 = 128,588$		128,588		128,588	# 185
경 비: $3,333 \times 0.5825 \text{ TON} / 2 = 970$			970	970	# 185
2) 자재대(철근)					
이형철근(D13mm): $685,372 \times 0.5825 \text{ TON} / 2 = 199,614$	199,614			199,614	
소 계	200,991	128,588	970	330,549	
4. H-PILE 및 CHANNEL 설치					
1) 트럭크레인 10TON					
일당가설능력 : 10TON/일					
가설중량 : 1.143TON					
가설시간 QT = $1.143 \text{ TON} / 10 \times 8 = 0.91$					
재 료 비: $7,680 \times QT / 2 = 3,494$	3,494			3,494	
노 무 비: $23,389 \times QT / 2 = 10,641$		10,641		10,641	
경 비: $23,436 \times QT / 2 = 10,663$			10,663	10,663	
2) 인 건 비					
비 계 공: 4 인 * $149,852 \times QT \times (60/450) / 2 = 36,364$		36,364		36,364	
보통인부: 1 인 * $84,166 \times QT \times (60/450) / 2 = 5,106$		5,106		5,106	
소 계	3,494	52,111	10,663	66,268	
5. 토류판 설치 및 철거					
- 산근 # 414 참조					
재 료 비: $27,691 \times 9.64 \text{ m}^2 / 2 = 133,470$	133,470			133,470	# 414
노 무 비: $31,153 \times 9.64 \text{ m}^2 / 2 = 150,157$		150,157		150,157	# 414
경 비: $4,132 \times 9.64 \text{ m}^2 / 2 = 19,916$			19,916	19,916	# 414
소 계	133,470	150,157	19,916	303,543	
6. 터파기(육상토사, 0-1m)					
- 산근 # 111 참조					
재 료 비: $392 \times 1.25 \text{ m}^3 / 2 = 245$	245			245	# 111
노 무 비: $446 \times 1.25 \text{ m}^3 / 2 = 278$		278		278	# 111
경 비: $361 \times 1.25 \text{ m}^3 / 2 = 225$			225	225	# 111
소 계	245	278	225	748	
7. 콘크리트					
1) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
재료비: $0 * 1.124 \text{ m}^3 / 2 = 0$ 노무비: $55,301 * 1.124 \text{ m}^3 / 2 = 31,079$ 경비: $0 * 1.124 \text{ m}^3 / 2 = 0$		31,079		31,079	# 178
2) 자재대					# 178
레미콘(25-21-8): $57,660 * 1.124 \text{ m}^3 / 2 = 32,404$	32,404			32,404	# 178
소계	32,404	31,079		63,483	
8. 모래					
$Q = 0.126 \text{ m}^3 * 1.1 + 1.0 \text{ m}^3 * 1.06 = 1.20 \text{ m}^3$					
1) 모래구입및운반					
- 산근 # 390 참조					
재료비: $23,000 * Q/2 = 13,800$	13,800			13,800	# 390
노무비: $0 * Q/2 = 0$					# 390
경비: $0 * Q/2 = 0$					# 390
2) 모래채움					
보통인부: $0.1 \text{ 인} * 84,166 * 0.126 \text{ m}^3 / 2 = 530$		530		530	
3) 모래부설					
보통인부: $0.4 \text{ 인} * 84,166 * 1.0 \text{ m}^3 / 2 = 16,833$		16,833		16,833	
4) 모래제거					
보통인부: $0.2 \text{ 인} * 84,166 * 1.0 \text{ m}^3 / 2 = 8,416$		8,416		8,416	
소계	13,800	25,779		39,579	
9. 무근콘크리트 깨기($t=30\text{cm}$ 미만)					
- 산근 # 1 참조					
재료비: $6,413 * 0.25/2 = 801$	801			801	# 1
노무비: $8,954 * 0.25/2 = 1,119$		1,119		1,119	# 1
경비: $7,357 * 0.25/2 = 919$			919	919	# 1
소계	801	1,119	919	2,839	
10. H-PILE 및 CHANNEL 철거(설치비의 80%)					
1) 트럭크레인 10TON					
일당가설능력 : 10TON/일					
가설중량 : 1.143TON					
가설시간 $QT = 1.143 \text{ TON} / 10 * 8 = 0.91$					
재료비: $7,680 * QT/2 * 0.8 = 2,795$	2,795			2,795	
노무비: $23,389 * QT/2 * 0.8 = 8,513$		8,513		8,513	
경비: $23,436 * QT/2 * 0.8 = 8,530$			8,530	8,530	
2) 인건비					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
비계공: 4인 * 149,852 * QT * (60/450) / 2 * 0.8 = 29,091		29,091		29,091	
보통인부: 1인 * 84,166 * QT * (60/450) / 2 * 0.8 = 4,084		4,084		4,084	
소계	2,795	41,688	8,530	53,013	
계	513,772	479,271	42,532	1,035,575	
전체 합계	513,772	479,271	42,532	1,035,575	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 373 암파쇄방호시설 SW-1000 H=4.5 /1M	83,591	664,854	54,088	802,533	J00413
1. 자 재 비 (3개월손을 15%)					
1)H-PILE:(250*250*9*14*6.0)					
0.4344 TON *1.07*875,000*0.15/2= 30,503	30,503			30,503	
2)EQUAL ANGLE:(175*175*12*2.0)					
0.0636 TON *1.07*980,000*0.15/2= 5,001	5,001			5,001	
3)CHANNEL:(125*65*6*1.5)					
0.0402 TON *1.07*840,000*0.15/2= 2,709	2,709			2,709	
4)CHANNEL:(125*65*6*2.0)					
0.0536 TON *1.07*840,000*0.15/2= 3,613	3,613			3,613	
5)고재:					
0.5918 TON *0.07*(355 원/kg *1000)*0.15/2= 1,102	1,102			1,102	
6)PSP발판:(3*420*3.040)					
0.658 EA *20,000*0.15/2 = 987	987			987	
7)BOLT NUT(20*60)					
20 EA *1.05*409*0.15/2 = 644	644			644	
8)THP PIPE(D=400M/M)					
1.00 M * 13,390*0.15/2= 1,004	1,004			1,004	
소 계	45,563			45,563	
2. 운 반 비(하치장-현장)					
T1=20 MIN(적재시간) , T2=100/35*2*60=342.86 MIN(운반시간)					
T3=20 MIN(적하시간) , T4=0.42 MIN(대기시간)					
CM = T1+T2+T3+T4=383.28 MIN , T = 0.633 TON/M					
1) 운반(트레일러 20TON)					
재 료 비: 33,347*(CM/60)*T/20= 6,742	6,742			6,742	
노 무 비: 23,389*(CM/60)*T/20= 4,728		4,728		4,728	
경 비: 13,235*(CM/60)*T/20= 2,675			2,675	2,675	
2) 적하(트럭크레인 10TON)					
재 료 비: 7,680*(20/60)*T/20= 81	81			81	
노 무 비: 23,389*(20/60)*T/20= 246		246		246	
경 비: 23,436*(20/60)*T/20= 247			247	247	
3) 적하(인건비)					
비 계 공: 4 인 *149,852*(20/450)*T= 16,863		16,863		16,863	
보통인부: 3 인 *84,166*(20/450)*T= 7,103		7,103		7,103	
소 계	6,823	28,940	2,922	38,685	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
3. 철골가공및조립 - 산근 # 420 참조 재 료 비: $206,160 \times 0.1574 \text{ TON} / 2 = 16,224$ 노 무 비: $2,061,604 \times 0.1574 \text{ TON} / 2 = 162,248$ 경 비: $0 \times 0.1574 \text{ TON} / 2 = 0$ 소 계	16,224	162,248		16,224 162,248 178,472	# 420 # 420 # 420
4. H-PILE및 CHANNEL 설치 1) 트럭크레인 15TON 일당가설능력 : 15TON/일 가설중량 : 0.5918TON 가설시간 QT = $0.5918 \text{ TON} / 15 \times 8 = 0.32$ 재 료 비: $9,498 \times QT / 2 = 1,519$ 노 무 비: $23,389 \times QT / 2 = 3,742$ 경 비: $34,596 \times QT / 2 = 5,535$ 2) 노 무 비 비 계 공: 4 인 * $149,852 \times QT \times (60/450) / 2 = 12,787$ 보통인부: 1 인 * $84,166 \times QT \times (60/450) / 2 = 1,795$ 소 계	1,519	3,742	5,535	1,519 3,742 5,535 12,787 1,795 25,378	
5. 강재판넬 설치 및 철거(SW-1000:400*100*10*1950) - 산근 # 421 참조 재 료 비: $423 \times 8.00 \text{ m}^2 / 2 = 1,692$ 노 무 비: $69,500 \times 8.00 \text{ m}^2 / 2 = 278,000$ 경 비: $1,350 \times 8.00 \text{ m}^2 / 2 = 5,400$ 소 계	1,692	278,000	5,400	1,692 278,000 5,400 285,092	# 421 # 421 # 421
6. 천 공 1) 재 료 비 왕비트(3왕비트,4"): $120,000 \times 0.0492 = 5,904$ 2) 인 건 비 보링공(지질조사): $104,870 \times 0.43 \text{ 인} = 45,094$ 특별인부: $102,334 \times 0.43 \text{ 인} = 44,003$ 보통인부: $84,166 \times 0.86 \text{ 인} = 72,382$ 3) 기계경비 1일 : $0.43 / 2 = 0.215 \text{ 인/일}$ $1 / 0.215 = 4.65 \text{ M/일}$ 1 HR: $4.65 \text{ M/일} / 8 \text{ HR} = 0.58 \text{ M/HR}$ Q = 0.58 M/HR	5,904	45,094 44,003 72,382		5,904 45,094 44,003 72,382	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
가) 보링기(50HP) 경비: $5,935 / 0.58 = 10,232$			10,232	10,232	
나) 디젤엔진(15HP) 재료비: $2,698 / 0.58 = 4,651$ 노무비: $0 / 0.58 = 0$ 경비: $258 / 0.58 = 444$	4,651		444	4,651	
다) 양수기(150m/m) 재료비: $0 / 0.58 = 0$ 노무비: $0 / 0.58 = 0$ 경비: $526 / 0.58 = 906$			906	906	
라) 제잡비(노무비의 15%) $(45,094 + 44,003 + 72,382) * 0.15 = 24,221$			24,221	24,221	
소계	10,555	161,479	35,803	207,837	
7. 콘크리트					
1) 무근콘크리트타설(VIB제외) 재료비: $0 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 0$ 노무비: $27,650 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 414$ 경비: $0 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 0$		414		414	# 173 # 173 # 173
2) 레미콘 - 별산					
소계		414		414	
8. 모래					
1) 모래구입및운반 - 별산					
2) 모래채움(인력) 보통인부: $0.1 \text{ 인} * 84,166 * 0.188 \text{ 본/일} / 2 = 791$		791		791	
소계		791		791	
9. H-PILE 및 CHANNEL철거(설치의 80%)					
1) 트럭크레인 15TON 일당가설능력 : 15TON/일 가설중량 : 0.5918TON 가설시간 QT = $0.5918 \text{ TON} / 15 * 8 = 0.32$ 재료비: $9,498 * QT / 2 * 0.8 = 1,215$ 노무비: $23,389 * QT / 2 * 0.8 = 2,993$ 경비: $34,596 * QT / 2 * 0.8 = 4,428$	1,215	2,993	4,428	1,215 2,993 4,428	
2) 인건비 비계공: $4 \text{ 인} * 149,852 * QT * (60/450) / 2 * 0.8 = 10,229$		10,229		10,229	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
보통인부: 1 인 *84,166*QT*(60/450)/2*0.8= 1,436		1,436		1,436	
소 계	1,215	14,658	4,428	20,301	
계	83,591	664,854	54,088	802,533	
전체 합계	83,591	664,854	54,088	802,533	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 374 암파쇄방호시설 SW-1000 H=6.0 /1M 1. 자재비 (3개월손율 15%) 1)H-PILE:(250*250*9*14*6.0) 0.5792 TON *1.07*875,000*0.15/2= 40,670 2)EQUAL ANGLE:(175*175*12*2.0) 0.0636 TON *1.07*980,000*0.15/2= 5,001 3)CHANNEL:(125*65*6*1.5) 0.0536 TON *1.07*840,000*0.15/2= 3,613 4)CHANNEL:(125*65*6*2.0) 0.0804 TON *1.07*840,000*0.15/2= 5,419 5)고재: 0.7768 TON *0.07*(355 원/kg *1000)*0.15/2= 1,447 6)PSP발판:(3*420*3.040) 1.316 EA *20,000*0.15/2 = 1,974 7)BOLT NUT(20*60) 26 EA *1.05*409*0.15/2 = 837 8)THP PIPE(D=400M/M) 1.00 M * 13,390*0.15/2= 1,004 소 계	105,548 40,670 5,001 3,613 5,419 1,447 1,974 837 1,004 59,965	808,287 6,207	59,424 3,512 324	973,259 40,670 5,001 3,613 5,419 1,447 1,974 837 1,004 59,965	J00414
2. 운반비(하치장-현장) T1=20 MIN(적재시간) , T2=100/35*2*60=342.86 MIN(운반시간) T3=20 MIN(적하시간) , T4=0.42 MIN(대기시간) CM = T1+T2+T3+T4=383.28 MIN , T = 0.831 TON/M 1) 운반(트레일러 20TON) 재료비: 33,347*(CM/60)*T/20= 8,851 노무비: 23,389*(CM/60)*T/20= 6,207 경비: 13,235*(CM/60)*T/20= 3,512 2) 적하(트럭크레인 10TON) 재료비: 7,680*(20/60)*T/20= 106 노무비: 23,389*(20/60)*T/20= 323 경비: 23,436*(20/60)*T/20= 324 3) 적하(인건비) 비계공: 4 인 *149,852*(20/450)*T= 22,138 보통인부: 3 인 *84,166*(20/450)*T= 9,325 소 계	8,851 106 8,957	6,207 323 37,993	3,512 324 3,836	8,851 6,207 3,512 106 323 324 22,138 9,325 50,786	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
3. 철골가공및조립 - 산근 # 420 참조 재 료 비: $206,160 \times 0.1976 \text{ TON} / 2 = 20,368$ 노 무 비: $2,061,604 \times 0.1976 \text{ TON} / 2 = 203,686$ 경 비: $0 \times 0.1976 \text{ TON} / 2 = 0$ 소 계	20,368	203,686		224,054	# 420 # 420 # 420
4. H-PILE및 CHANNEL 설치 1) 트럭크레인 15TON 일당가설능력 : 15TON/일 가설중량 : 0.7768TON 가설시간 QT = $0.7768 \text{ TON} / 15 \times 8 = 0.41$ 재 료 비: $9,498 \times QT / 2 = 1,947$ 노 무 비: $23,389 \times QT / 2 = 4,794$ 경 비: $34,596 \times QT / 2 = 7,092$ 2) 노 무 비 비 계 공: 4 인 * $149,852 \times QT \times (60/450) / 2 = 16,383$ 보통인부: 1 인 * $84,166 \times QT \times (60/450) / 2 = 2,300$ 소 계	1,947	4,794	7,092	32,516	
5. 강재판넬 설치 및 철거(SW-1000:400*100*10*1950) - 산근 # 421 참조 재 료 비: $423 \times 10.40 \text{ m}^2 / 2 = 2,199$ 노 무 비: $69,500 \times 10.40 \text{ m}^2 / 2 = 361,400$ 경 비: $1,350 \times 10.40 \text{ m}^2 / 2 = 7,020$ 소 계	2,199	361,400	7,020	370,619	# 421 # 421 # 421
6. 천 공 1) 재 료 비 왕비트(3왕비트,4"): $120,000 \times 0.0492 = 5,904$ 2) 인 건 비 보링공(지질조사): $104,870 \times 0.43 \text{ 인} = 45,094$ 특별인부: $102,334 \times 0.43 \text{ 인} = 44,003$ 보통인부: $84,166 \times 0.86 \text{ 인} = 72,382$ 3) 기계경비 1일 : $0.43 / 2 = 0.215 \text{ 인/일}$ $1 / 0.215 = 4.65 \text{ M/일}$ 1 HR: $4.65 \text{ M/일} / 8 \text{ HR} = 0.58 \text{ M/HR}$ Q = 0.58 M/HR	5,904	45,094 44,003 72,382			

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
가) 보링기(50HP) 경비: $5,935 / 0.58 = 10,232$			10,232	10,232	
나) 디젤엔진(15HP) 재료비: $2,698 / 0.58 = 4,651$ 노무비: $0 / 0.58 = 0$ 경비: $258 / 0.58 = 444$	4,651		444	4,651	
다) 양수기(150m/m) 재료비: $0 / 0.58 = 0$ 노무비: $0 / 0.58 = 0$ 경비: $526 / 0.58 = 906$			906	906	
라) 제잡비(노무비의 15%) $(45,094 + 44,003 + 72,382) * 0.15 = 24,221$			24,221	24,221	
소계	10,555	161,479	35,803	207,837	
7. 콘크리트					
1) 무근콘크리트타설(VIB제외) 재료비: $0 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 0$ 노무비: $27,650 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 414$ 경비: $0 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 0$		414		414	# 173 # 173 # 173
2) 레미콘 - 별산					
소계		414		414	
8. 모래					
1) 모래구입및운반 - 별산					
2) 모래채움(인력) 보통인부: $0.1 \text{ 인} * 84,166 * 0.251 \text{ 본/일} / 2 = 1,056$		1,056		1,056	
소계		1,056		1,056	
9. H-PILE 및 CHANNEL철거(설치의 80%)					
1) 트럭크레인 15TON 일당가설능력 : 15TON/일 가설중량 : 0.7768TON 가설시간 QT = $0.7768 \text{ TON} / 15 * 8 = 0.41$ 재료비: $9,498 * QT / 2 * 0.8 = 1,557$ 노무비: $23,389 * QT / 2 * 0.8 = 3,835$ 경비: $34,596 * QT / 2 * 0.8 = 5,673$	1,557	3,835	5,673	1,557 3,835 5,673	
2) 인건비 비계공: $4 \text{ 인} * 149,852 * QT * (60/450) / 2 * 0.8 = 13,107$		13,107		13,107	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
보통인부: 1 인 *84,166*QT*(60/450)/2*0.8= 1,840		1,840		1,840	
소 계	1,557	18,782	5,673	26,012	
계	105,548	808,287	59,424	973,259	
전체 합계	105,548	808,287	59,424	973,259	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 375 암파쇄방호시설 SW-1000 H=7.5 /1M 1. 자재비 (3개월손율 15%) 1)H-PILE:(250*250*9*14*6.0) 0.7240 TON *1.07*875,000*0.15/2= 50,838 2)EQUAL ANGLE:(175*175*12*2.0) 0.0636 TON *1.07*980,000*0.15/2= 5,001 3)CHANNEL:(125*65*6*1.5) 0.0670 TON *1.07*840,000*0.15/2= 4,516 4)CHANNEL:(125*65*6*2.0) 0.0804 TON *1.07*840,000*0.15/2= 5,419 5)고재: 0.9350 TON *0.07*(355 원/kg *1000)*0.15/2= 1,742 6)PSP발판:(3*420*3.040) 2.632 EA *20,000*0.15/2 = 3,948 7)BOLT NUT(20*60) 32 EA *1.05*409*0.15/2 = 1,030 8)THP PIPE(D=400M/M) 1.00 M * 13,390*0.15/2= 1,004 소 계	123,392 50,838 5,001 4,516 5,419 1,742 3,948 1,030 1,004 73,498	894,971 7,470 389 26,640 11,222 45,721	64,088 4,227 390 4,617	1,082,451 50,838 5,001 4,516 5,419 1,742 3,948 1,030 1,004 73,498 61,117	J00415
2. 운반비(하치장-현장) T1=20 MIN(적재시간) , T2=100/35*2*60=342.86 MIN(운반시간) T3=20 MIN(적하시간) , T4=0.42 MIN(대기시간) CM = T1+T2+T3+T4=383.28 MIN , T = 1.000 TON/M 1) 운반(트레일러 20TON) 재료비: 33,347*(CM/60)*T/20= 10,651 노무비: 23,389*(CM/60)*T/20= 7,470 경비: 13,235*(CM/60)*T/20= 4,227 2) 적하(트럭크레인 10TON) 재료비: 7,680*(20/60)*T/20= 128 노무비: 23,389*(20/60)*T/20= 389 경비: 23,436*(20/60)*T/20= 390 3) 적하(인건비) 비계공: 4 인 *149,852*(20/450)*T= 26,640 보통인부: 3 인 *84,166*(20/450)*T= 11,222 소 계	10,651 128 10,779	7,470 389 45,721	4,227 390 4,617	10,651 7,470 4,227 128 389 390 26,640 11,222 61,117	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
3. 철골가공및조립 - 산근 # 420 참조 재 료 비: $206,160 \times 0.2110 \text{ TON} / 2 = 21,749$ 노 무 비: $2,061,604 \times 0.2110 \text{ TON} / 2 = 217,499$ 경 비: $0 \times 0.2110 \text{ TON} / 2 = 0$ 소 계	21,749	217,499		239,248	# 420 # 420 # 420
4. H-PILE및 CHANNEL 설치 1) 트럭크레인 15TON 일당가설능력 : 15TON/일 가설중량 : 0.9350TON 가설시간 QT = $0.9350 \text{ TON} / 15 \times 8 = 0.50$ 재 료 비: $9,498 \times QT / 2 = 2,374$ 노 무 비: $23,389 \times QT / 2 = 5,847$ 경 비: $34,596 \times QT / 2 = 8,649$ 2) 노 무 비 비 계 공: 4 인 * $149,852 \times QT \times (60/450) / 2 = 19,980$ 보통인부: 1 인 * $84,166 \times QT \times (60/450) / 2 = 2,805$ 소 계	2,374	5,847	8,649	39,655	
5. 강재판넬 설치 및 철거(SW-1000:400*100*10*1950) - 산근 # 421 참조 재 료 비: $423 \times 12.00 \text{ m}^2 / 2 = 2,538$ 노 무 비: $69,500 \times 12.00 \text{ m}^2 / 2 = 417,000$ 경 비: $1,350 \times 12.00 \text{ m}^2 / 2 = 8,100$ 소 계	2,538	417,000	8,100	427,638	# 421 # 421 # 421
6. 천 공 1) 재 료 비 왕비트(3왕비트,4"): $120,000 \times 0.0492 = 5,904$ 2) 인 건 비 보링공(지질조사): $104,870 \times 0.43 \text{ 인} = 45,094$ 특별인부: $102,334 \times 0.43 \text{ 인} = 44,003$ 보통인부: $84,166 \times 0.86 \text{ 인} = 72,382$ 3) 기계경비 1일 : $0.43 / 2 = 0.215 \text{ 인/일}$ $1 / 0.215 = 4.65 \text{ M/일}$ 1 HR: $4.65 \text{ M/일} / 8 \text{ HR} = 0.58 \text{ M/HR}$ Q = 0.58 M/HR	5,904	45,094			

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
가) 보링기(50HP) 경비: $5,935 / 0.58 = 10,232$			10,232	10,232	
나) 디젤엔진(15HP) 재료비: $2,698 / 0.58 = 4,651$ 노무비: $0 / 0.58 = 0$ 경비: $258 / 0.58 = 444$	4,651		444	4,651	
다) 양수기(150m/m) 재료비: $0 / 0.58 = 0$ 노무비: $0 / 0.58 = 0$ 경비: $526 / 0.58 = 906$			906	906	
라) 제잡비(노무비의 15%) $(45,094 + 44,003 + 72,382) * 0.15 = 24,221$			24,221	24,221	
소계	10,555	161,479	35,803	207,837	
7. 콘크리트					
1) 무근콘크리트타설(VIB제외) 재료비: $0 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 0$ 노무비: $27,650 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 414$ 경비: $0 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 0$		414		414	# 173 # 173 # 173
2) 레미콘 - 별산					
소계		414		414	
8. 모래					
1) 모래구입및운반 - 별산					
2) 모래채움(인력) 보통인부: $0.1 \text{ 인} * 84,166 * 0.314 \text{ 본/일} / 2 = 1,321$		1,321		1,321	
소계		1,321		1,321	
9. H-PILE 및 CHANNEL철거(설치의 80%)					
1) 트럭크레인 15TON 일당가설능력 : 15TON/일 가설중량 : 0.9350TON 가설시간 QT = $0.9350 \text{ TON} / 15 * 8 = 0.50$ 재료비: $9,498 * QT / 2 * 0.8 = 1,899$ 노무비: $23,389 * QT / 2 * 0.8 = 4,677$ 경비: $34,596 * QT / 2 * 0.8 = 6,919$	1,899	4,677	6,919	1,899 4,677 6,919	
2) 인건비 비계공: $4 \text{ 인} * 149,852 * QT * (60/450) / 2 * 0.8 = 15,984$		15,984		15,984	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 376 암파쇄방호시설 SW-1000 H=9.0 /1M	139,355	1,008,467	68,983	1,216,805	J00416
1. 자재비 (3개월손율 15%)					
1)H-PILE:(250*250*9*14*6.0)					
0.8688 TON *1.07*875,000*0.15/2= 61,006	61,006			61,006	
2)EQUAL ANGLE:(175*175*12*2.0)					
0.0636 TON *1.07*980,000*0.15/2= 5,001	5,001			5,001	
3)CHANNEL:(125*65*6*1.5)					
0.0804 TON *1.07*840,000*0.15/2= 5,419	5,419			5,419	
4)CHANNEL:(125*65*6*2.0)					
0.0804 TON *1.07*840,000*0.15/2= 5,419	5,419			5,419	
5)고재:					
1.0932 TON *0.07*(355 원/kg *1000)*0.15/2= 2,037	2,037			2,037	
6)PSP발판:(3*420*3.040)					
2.632 EA *20,000*0.15/2 = 3,948	3,948			3,948	
7)BOLT NUT(20*60)					
38 EA *1.05*409*0.15/2 = 1,223	1,223			1,223	
8)THP PIPE(D=400M/M)					
1.00 M * 13,390*0.15/2= 1,004	1,004			1,004	
소 계	85,057			85,057	
2. 운반비(하치장-현장)					
T1=20 MIN(적재시간) , T2=100/35*2*60=342.86 MIN(운반시간)					
T3=20 MIN(적하시간) , T4=0.42 MIN(대기시간)					
CM = T1+T2+T3+T4=383.28 MIN , T = 1.170 TON/M					
1) 운반(트레일러 20TON)					
재 료 비: 33,347*(CM/60)*T/20= 12,461	12,461			12,461	
노 무 비: 23,389*(CM/60)*T/20= 8,740		8,740		8,740	
경 비: 13,235*(CM/60)*T/20= 4,945			4,945	4,945	
2) 적하(트럭크레인 10TON)					
재 료 비: 7,680*(20/60)*T/20= 149	149			149	
노 무 비: 23,389*(20/60)*T/20= 456		456		456	
경 비: 23,436*(20/60)*T/20= 457			457	457	
3) 적하(인건비)					
비 계 공: 4 인 *149,852*(20/450)*T= 31,169		31,169		31,169	
보통인부: 3 인 *84,166*(20/450)*T= 13,129		13,129		13,129	
소 계	12,610	53,494	5,402	71,506	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
3. 철골가공및조립 - 산근 # 420 참조 재 료 비: $206,160 \times 0.2244 \text{ TON} / 2 = 23,131$ 노 무 비: $2,061,604 \times 0.2244 \text{ TON} / 2 = 231,311$ 경 비: $0 \times 0.2244 \text{ TON} / 2 = 0$ 소 계	23,131	231,311		23,131 231,311 254,442	# 420 # 420 # 420
4. H-PILE및 CHANNEL 설치 1) 트럭크레인 15TON 일당가설능력 : 15TON/일 가설중량 : 1.0932TON 가설시간 QT = $1.0932 \text{ TON} / 15 \times 8 = 0.58$ 재 료 비: $9,498 \times QT / 2 = 2,754$ 노 무 비: $23,389 \times QT / 2 = 6,782$ 경 비: $34,596 \times QT / 2 = 10,032$ 2) 노 무 비 비 계 공: 4 인 * $149,852 \times QT \times (60/450) / 2 = 23,177$ 보통인부: 1 인 * $84,166 \times QT \times (60/450) / 2 = 3,254$ 소 계	2,754	6,782	10,032	2,754 6,782 10,032 23,177 3,254 45,999	
5. 강재판넬 설치 및 철거(SW-1000:400*100*10*1950) - 산근 # 421 참조 재 료 비: $423 \times 14.40 \text{ m}^2 / 2 = 3,045$ 노 무 비: $69,500 \times 14.40 \text{ m}^2 / 2 = 500,400$ 경 비: $1,350 \times 14.40 \text{ m}^2 / 2 = 9,720$ 소 계	3,045	500,400	9,720	3,045 500,400 9,720 513,165	# 421 # 421 # 421
6. 천 공 1) 재 료 비 왕비트(3왕비트,4"): $120,000 \times 0.0492 = 5,904$ 2) 인 건 비 보링공(지질조사): $104,870 \times 0.43 \text{ 인} = 45,094$ 특별인부: $102,334 \times 0.43 \text{ 인} = 44,003$ 보통인부: $84,166 \times 0.86 \text{ 인} = 72,382$ 3) 기계경비 1일 : $0.43 / 2 = 0.215 \text{ 인/일}$ $1 / 0.215 = 4.65 \text{ M/일}$ 1 HR: $4.65 \text{ M/일} / 8 \text{ HR} = 0.58 \text{ M/HR}$ Q = 0.58 M/HR	5,904	45,094 44,003 72,382		5,904 45,094 44,003 72,382	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
가) 보링기(50HP) 경비: $5,935 / 0.58 = 10,232$			10,232	10,232	
나) 디젤엔진(15HP) 재료비: $2,698 / 0.58 = 4,651$ 노무비: $0 / 0.58 = 0$ 경비: $258 / 0.58 = 444$	4,651		444	4,651	
다) 양수기(150m/m) 재료비: $0 / 0.58 = 0$ 노무비: $0 / 0.58 = 0$ 경비: $526 / 0.58 = 906$			906	906	
라) 제잡비(노무비의 15%) $(45,094 + 44,003 + 72,382) * 0.15 = 24,221$			24,221	24,221	
소계	10,555	161,479	35,803	207,837	
7. 콘크리트					
1) 무근콘크리트타설(VIB제외) 재료비: $0 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 0$ 노무비: $27,650 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 414$ 경비: $0 * 0.030 \text{ m}^3/\text{EA} / 2 = 0$		414		414	# 173 # 173 # 173
2) 레미콘 - 별산					
소계		414		414	
8. 모래					
1) 모래구입및운반 - 별산					
2) 모래채움(인력) 보통인부: $0.1 \text{ 인} * 84,166 * 0.377 \text{ 본/일} / 2 = 1,586$		1,586		1,586	
소계		1,586		1,586	
9. H-PILE 및 CHANNEL철거(설치의 80%)					
1) 트럭크레인 15TON 일당가설능력 : 15TON/일 가설중량 : 1.0932TON 가설시간 QT = $1.0932 \text{ TON} / 15 * 8 = 0.58$ 재료비: $9,498 * QT / 2 * 0.8 = 2,203$ 노무비: $23,389 * QT / 2 * 0.8 = 5,426$ 경비: $34,596 * QT / 2 * 0.8 = 8,026$	2,203	5,426	8,026	2,203	
2) 인건비 비계공: $4 \text{ 인} * 149,852 * QT * (60/450) / 2 * 0.8 = 18,541$		18,541		18,541	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 377 경계블럭(보차도경계석)설치 화강석,180*200*1000 /1M ▶ 건설표준품셈 12-5-3 참조 ◀ * 본 품은 화강암을 이용한 보차도경계석에 관한 품이다 * 기초콘크리트와 이음모르타르는 현장여건에 따라 계상한다 * 본 품은 소운반이 포함된 것이다 * 터파기,되메우기,잔토처리는 별도계상한다. * 택지조성현장등 작업조건이 양호한 현장은 시공량을 20%까지 증하여 * 도심부상가나 주택지등 교통 및 작업조건이 어려운경우 시공량을 20%까지 감하여 설치 ## 일당 시공량: Q1 = 110 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 110 / 8 =13.75 M/hr 1. 재 료 비 보차도경계석(180*200*1000): 1.0 M * 14,700 * 1.03 (할증) = 15,165 소 계 2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 3 인 *102,334/ 110 = 2,790 보통인부 1 인 *84,166/ 110 = 765 2) 트럭탑재형크레인(5ton) 재 료 비: 8,898 / 13.75 = 647 노 무 비: 21,911 / 13.75 = 1,593 경 비: 10,362 / 13.75 = 753 소 계 3. 몰탈(1:3) - 산근 # 402 참조 재 료 비: 0 * 0.000293 m³ = 0 노 무 비: 55,549 * 0.000293 m³ = 16 경 비: 0 * 0.000293 m³ = 0 소 계 4. 콘크리트타설(무근 VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0 * 0.116 m³ = 0 노 무 비: 27,650 * 0.116 m³ = 3,207 경 비: 0 * 0.116 m³ = 0 소 계 5.거푸집(합판 소형6회)	3,151 647 16 3,207	14,081 2,790 765 1,593 5,148 16 3,207	753 753 753	17,985 6,548 16 3,207	J00417 # 402 # 402 # 402 # 173 # 173 # 173

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 378 경계블럭(보차도경계석)설치 화강석,200*300*1000 /1M ▶ 건설표준품셈 12-5-3 참조 ◀ * 본 품은 화강암을 이용한 보차도경계석에 관한 품이다 * 기초콘크리트와 이음모르타르는 현장여건에 따라 계상한다 * 본 품은 소운반이 포함된 것이다 * 터파기,되메우기,잔토처리는 별도계상한다. * 택지조성현장등 작업조건이 양호한 현장은 시공량을 20%까지 증하여 * 도심부상가나 주택지등 교통 및 작업조건이 어려운경우 시공량을 20%까지 감하여 설치 ## 일당 시공량: Q1 = 50 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 50 / 8 =6.25 M/hr 1. 재 료 비 보차도경계석(200*300*1000): 1.0 M * 24,200 * 1.03 (할증) = 24,116 2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 3 인 *102,334/ 50 = 6,140 보통인부 1 인 *84,166/ 50 = 1,683 2) 트럭탑재형크레인(5ton) 재 료 비: 8,898 / 6.25 = 1,423 노 무 비: 21,911 / 6.25 = 3,505 경 비: 10,362 / 6.25 = 1,657 소 계 3. 몰탈(1:3) - 산근 # 402 참조 재 료 비: 0 * 0.000293 m³ = 0 노 무 비: 55,549 * 0.000293 m³ = 16 경 비: 0 * 0.000293 m³ = 0 소 계 4. 콘크리트타설(무근 VIB제외) - 산근 # 173 참조 재 료 비: 0 * 0.116 m³ = 0 노 무 비: 27,650 * 0.116 m³ = 3,207 경 비: 0 * 0.116 m³ = 0 소 계 5. 거푸집(합판 소형6회) - 산근 # 198 참조	3,927 1,423 1,423	20,261 6,140 1,683 3,505 11,328 16 3,207	1,657 1,657 1,657	25,845 14,408 16 3,207	J00418 # 402 # 402 # 402 # 173 # 173 # 173

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
재 료 비: $7,157 \times 0.35 \text{ m}^3 = 2,504$	2,504			2,504	# 198
노 무 비: $16,315 \times 0.35 \text{ m}^3 = 5,710$		5,710		5,710	# 198
경 비: $0 \times 0.35 \text{ m}^3 = 0$					# 198
소 계	2,504	5,710		8,214	
계	3,927	20,261	1,657	25,845	
전체 합계	3,927	20,261	1,657	25,845	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 379 경계블럭(콘크리트)설치 150*150*150*1000 /1M ▶ 건설표준품셈 12-5-3 참조 ◀ * 본 품은 콘크리트블록을 이용한 보차도 및 도로 경계블록 시공에 관 * 기초콘크리트와 이음모르타르는 현장여건에 따라 계상한다 * 본 품은 소운반이 포함된 것이다 * 터파기,되메우기,잔토처리는 별도계상한다. * 택지조성현장등 작업조건이 양호한 현장은 시공량을 20%까지 증하여 * 도심부상가나 주택지등 교통 및 작업조건이 어려운경우 시공량을 20%까지 감하여 설치 ## 일당 시공량: Q1 = 120 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 120 / 8 =15.00 M/hr	2,740	9,435	690	12,865	J00419
1. 재 료 비					
보차도경계블럭(콘크리트, 150*150*1000): 1.0 M *3,000*1.03 (할증)					
소 계					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *102,334/ 120 = 1,705		1,705		1,705	
보통인부 1 인 *84,166/ 120 = 701		701		701	
2) 트럭탑재형크레인(5ton)					
재 료 비: 8,898 / 15 = 593	593			593	
노 무 비: 21,911 / 15 = 1,460		1,460		1,460	
경 비: 10,362 / 15 = 690			690	690	
소 계	593	3,866	690	5,149	
3. 몰탈(1:3)					
- 산근 # 402 참조					
재 료 비: 0 * 0.00023 m³ = 0					# 402
노 무 비: 55,549 * 0.00023 m³ = 12		12		12	# 402
경 비: 0 * 0.00023 m³ = 0					# 402
소 계		12		12	
4. 콘크리트타설(무근 VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0 * 0.024 m³ = 0					# 173
노 무 비: 27,650 * 0.024 m³ = 663		663		663	# 173
경 비: 0 * 0.024 m³ = 0					# 173
소 계		663		663	
5. 거푸집(합판 소형6회)					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
- 산근 # 198 참조					
재 료 비: $7,157 * 0.30 \text{ m}^3 = 2,147$	2,147			2,147	# 198
노 무 비: $16,315 * 0.30 \text{ m}^3 = 4,894$		4,894		4,894	# 198
경 비: $0 * 0.30 \text{ m}^3 = 0$					# 198
소 계	2,147	4,894		7,041	
계	2,740	9,435	690	12,865	
전체 합계	2,740	9,435	690	12,865	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 380 차량신호등기초 500x1000x1500 /1개소	92,838	322,879		415,717	J00420
1. 레미콘타설 (소형)					
1) 재 료 비					
레미콘(25-18-8): $57,220 \times 0.72 \text{ m}^3 \times 1.02 = 42,022$	42,022			42,022	
2) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: $0 \times 0.72 \text{ m}^3 = 0$					# 178
노 무 비: $55,301 \times 0.72 \text{ m}^3 = 39,816$		39,816		39,816	# 178
경 비: $0 \times 0.72 \text{ m}^3 = 0$					# 178
소 계	42,022	39,816		81,838	
2. 거푸집 (합판4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: $8,271 \times 3.99 \text{ m}^2 = 33,001$	33,001			33,001	# 195
노 무 비: $15,688 \times 3.99 \text{ m}^2 = 62,595$		62,595		62,595	# 195
경 비: $0 \times 3.99 \text{ m}^2 = 0$					# 195
소 계	33,001	62,595		95,596	
3. 재 료 비					
양카볼트(Φ25x500L): 4 EA *2,898= 11,592	11,592			11,592	
폴리에틸렌전선관 (PE16C): 2 M *191= 382	382			382	
접지용전선 (GV 6.0MM): 3 M *847= 2,541	2,541			2,541	
접지봉(140x1000mm): 1 본 *3,300= 3,300	3,300			3,300	
소 계	17,815			17,815	
4. 인 건 비					
내선전공: 0.79 인 *145,901= 115,261		115,261		115,261	
보통인부: 1.25 인 *84,166= 105,207		105,207		105,207	
소 계		220,468		220,468	
계	92,838	322,879		415,717	
전체 합계	92,838	322,879		415,717	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 381 보행신호등기초 500x800x600 /1개소	42,896	190,203		233,099	J00421
1. 레미콘타설 (소형)					
1) 재 료 비					
레미콘(25-18-8): $57,220 \times 0.22 \text{ m}^3 \times 1.02 = 12,840$	12,840			12,840	
2) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: $0 \times 0.22 \text{ m}^3 = 0$					# 178
노 무 비: $55,301 \times 0.22 \text{ m}^3 = 12,166$		12,166		12,166	# 178
경 비: $0 \times 0.22 \text{ m}^3 = 0$					# 178
소 계	12,840	12,166		25,006	
2. 거푸집 (합판4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: $8,271 \times 1.48 \text{ m}^2 = 12,241$	12,241			12,241	# 195
노 무 비: $15,688 \times 1.48 \text{ m}^2 = 23,218$		23,218		23,218	# 195
경 비: $0 \times 1.48 \text{ m}^2 = 0$					# 195
소 계	12,241	23,218		35,459	
3. 재 료 비					
양카볼트(Φ25x450L): 4 EA *2,898= 11,592	11,592			11,592	
폴리에틸렌전선관 (PE16C): 2 M *191= 382	382			382	
접지용전선 (GV 5.5MM2): 3 M *847= 2,541	2,541			2,541	
접지봉(140x1000MM): 1 본 *3,300= 3,300	3,300			3,300	
소 계	17,815			17,815	
4. 인 건 비					
내선전공: 0.79 인 *145,901= 115,261		115,261		115,261	
보통인부: 0.47 인 *84,166= 39,558		39,558		39,558	
소 계		154,819		154,819	
계	42,896	190,203		233,099	
전체 합계	42,896	190,203		233,099	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 382 신호등제어기기초 750x500x1500 /1개소	107,669	419,715	251	527,635	J00422
1. 레미콘타설 (소형)					
1) 재 료 비					
레미콘(25-18-8): $57,220 \times 0.56 \text{ m}^3 \times 1.02 = 32,684$	32,684			32,684	
2) 무근콘크리트타설(소형, VIB제외)					
- 산근 # 178 참조					
재 료 비: $0 \times 0.56 \text{ m}^3 = 0$					# 178
노 무 비: $55,301 \times 0.56 \text{ m}^3 = 30,968$		30,968		30,968	# 178
경 비: $0 \times 0.56 \text{ m}^3 = 0$					# 178
소 계	32,684	30,968		63,652	
2. 거푸집 (합판4회)					
- 산근 # 195 참조					
재 료 비: $8,271 \times 3.75 \text{ m}^2 = 31,016$	31,016			31,016	# 195
노 무 비: $15,688 \times 3.75 \text{ m}^2 = 58,830$		58,830		58,830	# 195
경 비: $0 \times 3.75 \text{ m}^2 = 0$					# 195
소 계	31,016	58,830		89,846	
3. 잡철물제작설치 (간단)					
- 산근 # 408 참조					
재 료 비: $81,389 \times 0.002 \text{ TON} = 162$	162			162	# 408
노 무 비: $3,904,343 \times 0.002 \text{ TON} = 7,808$		7,808		7,808	# 408
경 비: $125,704 \times 0.002 \text{ TON} = 251$			251	251	# 408
소 계	162	7,808	251	8,221	
4. 재 료 비					
양카볼트 (Φ25x500L): 4 EA *2,898= 11,592	11,592			11,592	
이형철근 (D10MM): 2.01 KG *695,127/1000= 1,397	1,397			1,397	
접지봉 (140x1000MM): 3 본 *3,300= 9,900	9,900			9,900	
폴리에틸렌전선관(PE22C): 5 M *262= 1,310	1,310			1,310	
접지용전선 (GV 14MM2): 10 M *1,951= 19,510	19,510			19,510	
압착터미날 (14MM2): 1 EA *98= 98	98			98	
소 계	43,807			43,807	
5. 인 건 비					
내선전공: 1.81 인 *145,901= 264,080		264,080		264,080	
보통인부: 0.54 인 *84,166= 45,449		45,449		45,449	
저압케이블전공: 0.07 인 *179,717= 12,580		12,580		12,580	
소 계		322,109		322,109	

산 출 근 거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
계	<u>107,669.</u>	<u>419,715.</u>	<u>251.</u>	<u>527,635.</u>	
전체 합계	107,669	419,715	251	527,635	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 383 신호등제어기 /1개소 1. 재 료 비 교통신호제어기(교차로연동): 1 대 * 8,000,000 = 8,000,000.00 (좌대앵커: 1 EA * 120,000 = 120,000 제어기차광막 (150x260x370): 1 EA *250,000= 250,000 소 계 2. 설치비(재료비의 3%) 370,000 * 3/100 = 11,100 소 계 계 전체 합계	370,000 120,000 250,000 370,000 11,100 11,100 370,000 370,000	11,100 11,100 11,100 11,100 11,100		381,100 120,000 250,000 370,000 11,100 11,100 381,100 381,100	J00423

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 384 신호등설비 /1식	20,756,271	19,250,747	657,909	40,664,927	J00424
1. 토 공					
1) 터파기(기계100%)					
- 산근 # 111 참조					
재 료 비: 106 m³ * 392= 41,552	41,552			41,552	# 111
노 무 비: 106 m³ * 446= 47,276		47,276		47,276	# 111
경 비: 106 m³ * 361= 38,266			38,266	38,266	# 111
2) 되메우기 및 다짐(인력10%)					
- 산근 # 125 참조					
재 료 비: 106 m³ * 612= 64,872	64,872			64,872	# 125
노 무 비: 106 m³ * 5,574= 590,844		590,844		590,844	# 125
경 비: 106 m³ * 395= 41,870			41,870	41,870	# 125
소 계	106,424	638,120	80,136	824,680	
2. 재 료 비					
1)폴리에틸렌 전선관 (PE 100C)					
216 M *3,213= 694,008	694,008			694,008	
2)전선관부속품비 (전선관의 15%)					
694,008*15/100 = 104,101	104,101			104,101	
3)600V 가교PE 케이블 (CV 1Cx22MM2)					
130 M *1,884= 244,920	244,920			244,920	
4)잡재료비 (배관배선의 2%)					
938,928 * 0.02 = 18,778	18,778			18,778	
5)제어케이블 (CVV-S 7Cx3.5MM2)					
797 M *5,134= 4,091,798	4,091,798			4,091,798	
6)차량등철주 (Φ250x8M)					
4 본 *1,350,000= 5,400,000	5,400,000			5,400,000	
7)보행등철주 (Φ 125x4M)					
3 본 *320,000= 960,000	960,000			960,000	
8)차량등 부착대 (9M)					
2 본 *350,000= 700,000	700,000			700,000	
9)차량등 부착대 (5M)					
2 본 *250,000= 500,000	500,000			500,000	
10)차량 신호등 (1면4색)					
5 조 *300,000= 1,500,000	1,500,000			1,500,000	
11)차량 신호등 (1면3색)					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
3 조 *230,000= 690,000	690,000			690,000	
12)차량 신호등 (1면2색)					
6 조 *150,000= 900,000	900,000			900,000	
13)보호금구 (차량등용)					
8 조 *32,000= 256,000	256,000			256,000	
14)보호금구 (보행등용)					
6 조 *35,000= 210,000	210,000			210,000	
15)차량신호등기초 (500x1000x1500)					
- 산근 # 380 참조					
재 료 비: 4 개소 * 92,838= 371,352	371,352			371,352	# 380
노 무 비: 4 개소 * 322,879= 1,291,516		1,291,516		1,291,516	# 380
경 비: 4 개소 * 0= 0					# 380
16)보행신호등기초 (500x800x600)					
- 산근 # 381 참조					
재 료 비: 3 개소 * 42,896= 128,688	128,688			128,688	# 381
노 무 비: 3 개소 * 190,203= 570,609		570,609		570,609	# 381
경 비: 3 개소 * 0= 0					# 381
17)차량철주기초앵카 (Φ250)					
4 조 *400,000= 1,600,000	1,600,000			1,600,000	
18)보행철주기초앵카 (Φ125)					
3 조 *110,000= 330,000	330,000			330,000	
19)신호등용전구: 41 EA *2,300= 94,300	94,300			94,300	
20)맨홀 (600x600x780): 6 조 *220,000= 1,320,000	1,320,000			1,320,000	
21)신호등제어기					
- 산근 # 383 참조					
재 료 비: 1 개소 * 370,000= 370,000	370,000			370,000	# 383
노 무 비: 1 개소 * 11,100= 11,100		11,100		11,100	# 383
경 비: 1 개소 * 0= 0					# 383
22)신호등제어기기초(750x500x1500)					
- 산근 # 382 참조					
재 료 비: 1 개소 * 107,669= 107,669	107,669			107,669	# 382
노 무 비: 1 개소 * 419,715= 419,715		419,715		419,715	# 382
경 비: 1 개소 * 251= 251			251	251	# 382
23)아연도강연선 (7/2.0MM-22MM2): 14 KG *2,000= 28,000	28,000			28,000	
24)반경철관 (50x2x2400): 1 EA *17,743= 17,743	17,743			17,743	
25)반경관 취부밴드: 4 EA *2,400= 9,600	9,600			9,600	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
26)워샤캡 (36C): 1 EA *2,890= 2,890	2,890			2,890	
소 계	20,649,847	2,292,940	251	22,943,038	
4. 인 건 비					
내선전공: 72.0 인 *145,901= 10,504,872		10,504,872		10,504,872	
철도신호공: 23.0 인 *185,464= 4,265,672		4,265,672		4,265,672	
저압케이블전공: 3.0 인 *179,717= 539,151		539,151		539,151	
보통인부: 12.0 인 *84,166= 1,009,992		1,009,992		1,009,992	
공구손료 (인건비의 3%)					
19,250,747 * 3/100 = 577,522			577,522	577,522	
소 계		16,319,687	577,522	16,897,209	
계	20,756,271	19,250,747	657,909	40,664,927	
전체 합계	20,756,271	19,250,747	657,909	40,664,927	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 385 오락방지막 L=20M,H=4.0M /1SET	1,100,000	29,970		1,129,970	J00425
1. 재 료 비					
오락방지막(5x20m): 1.0 SET *1,100,000= 1,100,000	1,100,000			1,100,000	
소 계	1,100,000			1,100,000	
2. 설 치 비					
비 계 공: 0.02 인/M *10 M *149,852= 29,970		29,970		29,970	
소 계		29,970		29,970	
계	1,100,000	29,970		1,129,970	
전체 합계	1,100,000	29,970		1,129,970	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 386 폐기물운반 L=24.5km /1TON 1. 적사(로더, 타이어1.72㎡) $q_0 = 1.72$, $K = 1.0$, $f = 1 / 1.51 = 0.66$ $E_o = 0.35$, $m = 1.8$, $L = 8$, $t_1 =9$, $t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 =37.40 \text{ sec}$ $Q=3600*q_0*K*f*E_o/C_m*2.3 =87.96 \text{ ton/Hr}$ 재 료 비: $20,518 / Q = 233$ 노 무 비: $23,389 / Q = 265$ 경 비: $22,468 / Q = 255$ 소 계	3,374 233 233	2,863 265 265	1,889 255 255	8,126 233 265 255 753	J00426
2. 운반(덤프 15 Ton) L=24.5 Km $q_t=15/2.3*1.51= 9.85$, $E=0.9$ $n=q_t/(q_0*K)=5.73 \text{ 회/대}$ $t_1=C_m*n/(60*E_o)= 10.20$ $t_2 = 77.76 \text{ min}$ (운반거리표 참조) $t_3=0.80$, $t_4=0.42$, $t_5=0.5$ $C_m=t_1+t_2+t_3+t_4+t_5=89.68 \text{ min}$ $Q=60*q_t*f*E/C_m*2.3 =9.00 \text{ ton/Hr}$ $T_0 = C_m - t_1 =79.48$ 재 료 비: $31,903 / 9 * (79.48/89.68) = 3,141$ 노 무 비: $23,389 / 9 = 2,598$ 경 비: $14,383 / 9 = 1,598$ -. 자동덮개 경 비 : $329 / 9 = 36$ 소 계	3,141 3,141	2,598 2,598	1,598 1,598	3,141 2,598 1,598 7,337	
계	3,374	2,863	1,889	8,126	
전체 합계	3,374	2,863	1,889	8,126	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 387 시멘트운반 L=10km까지 /1대			385	385	J00427
1. 운 반 비 (구역화물 10.5 TON)					
L = 10 km이내					
경 비: $87,720 / (10.5 \times 1.1) \times 0.04 = 303$			303	303	
소 계			303	303	
2. 하차비(1회)					
경 비: $2,262 / 1.1 \times 0.04 \times 1 \text{ 회} = 82$			82	82	
소 계			82	82	
계			385	385	
전체 합계			385	385	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 388 철근운반 L=30km까지 /1TON			13,612	13,612	J00428
1. 운 반 비 (구역화물 10.5 TON)					
운반거리 L=30km이내					
(공장 및 하치장 거리에 따라 변경)					
경 비: 133,480/(10.5*1.1) = 11,556			11,556	11,556	
소 계			11,556	11,556	
2. 하 차 비					
경 비: 2,262/1.1 = 2,056			2,056	2,056	
소 계			2,056	2,056	
계			13,612	13,612	
전체 합계			13,612	13,612	
	</				

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 389 아스팔트운반 L=10km까지 /10/M 1. 운 반 비 (구역화물 10.5 TON) 운반거리 L=10km이내 경 비: $87,720 / (10.5 \times 1.1) \times 0.2 = 1,518$ 소 계			1,929	1,929	J00429
2. 하 차 비					
경 비: $2,262 / 1.1 \times 0.2 \text{ TON/드럼} \times 1 \text{ 회} = 411$			411	411	
소 계			411	411	
계			1,929	1,929	
전체 합계			1,929	1,929	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 390 모래구입 시내도착도 /1M3	23,000			23,000	J00430
1. 자재대 모래(청주, 시내도착도): 1.0 m³ * 23,000 =23,000	23,000			23,000	
2.운반 (덤프 15.0 Ton) : 자재대-운반비포함					
계	23,000			23,000	
전체 합계	23,000			23,000	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 392 흡관운반비(VR관) φ=600mm /1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 하 차 비 ☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용) ◆ VR관: Wt = 1.087 TON/본 ◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 0.726 TON/본 경 비: 2,262 / 1.1 * 1.087 = 2,235 계 전체 합계			2,235	2,235	J00432
			2,235	2,235	
			2,235	2,235	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 393 흡관운반비(원심력관) Φ=600mm /1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 하 차 비 ☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용) ◆ VR관: Wt = 1.087 TON/본 ◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 0.726 TON/본 경 비: 2,262 / 1.1 * 0.726 = 1,492 계 전체 합계			1,492	1,492	J00433
			1,492	1,492	
			1,492	1,492	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 394 흡관운반비(VR관) $\phi=800\text{mm}$ /1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 하 차 비 ☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용) ◆ VR관: $Wt = 1.810 \text{ TON/본}$ ◆ 원심력관(소켓식): $Wt1 = 1.254 \text{ TON/본}$ 경 비: $2,262 / 1.1 * 1.81 = 3,722$ 계 전체 합계			3,722	3,722	J00434
			3,722	3,722	
			3,722	3,722	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 395 흡관운반비(원심력관) Φ=800mm /1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 하 차 비 ☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용) ◆ VR관: Wt = 1.810 TON/본 ◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 1.254 TON/본 경 비: 2,262 / 1.1 * 1.254 = 2,578 계 전체 합계			2,578	2,578	J00435
			2,578	2,578	
			2,578	2,578	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 396 흡관운반비(VR관) φ=1000mm / 1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 하 차 비 ☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용) ◆ VR관: Wt = 2.563 TON/본 ◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 1.964 TON/본 경 비: 2,262 / 1.1 * 2.563 = 5,270 계 전체 합계			5,270	5,270	J00436
			5,270	5,270	
			5,270	5,270	
			5,270	5,270	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 397 흡관운반비(원심력관) φ=1000mm / 1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 하 차 비 ☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용) ◆ VR관: Wt = 2.563 TON/본 ◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 1.964 TON/본 경 비: 2,262 / 1.1 * 1.964 = 4,038 계 전체 합계			4,038	4,038	J00437
			4,038	4,038	
			4,038	4,038	
			4,038	4,038	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 398 흡관운반비(VR관) $\phi=1200\text{mm}$ /1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 하 차 비 ☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용) ◆ VR관: $Wt = 3.510 \text{ TON/본}$ ◆ 원심력관(소켓식): $Wt1 = 2.663 \text{ TON/본}$ 경 비: $2,262 / 1.1 * 3.51 = 7,217$ 계 전체 합계			7,217	7,217	J00438
			7,217	7,217	
			7,217	7,217	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 399 흙관운반비(원심력관) $\phi=1200\text{mm}$ / 1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 하 차 비 📄 본당중량 : (현장 흙관에 맞게 적용) ◆ VR관: $Wt = 3.510 \text{ TON/본}$ ◆ 원심력관(소켓식): $Wt1 = 2.663 \text{ TON/본}$ 경 비: $2,262 / 1.1 * 2.663 = 5,476$ 계 전체 합계			5,476	5,476	J00439
			5,476	5,476	
			5,476	5,476	

[illegible]

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 402 몰탈(재료비제외) 1:3 / 1M3 ▶ 건설표준품셈 15-1-1 참조(2013보완) ◀ 1. 재 료 비 1) 시 멘 트 (510kg) : 별 산 2) 모 래(1.10㎡) : 별 산 소 계 ----- 2. 인 력 보통인부: 0.66 인 *84,166 = 55,549 소 계 계 ----- 전체 합계		55,549		55,549	J00442
		55,549		55,549	
		55,549		55,549	
		55,549		55,549	
		55,549		55,549	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 403 모래부설(인력) 재료비포함 /1M3 ▶ 건설표준품셈 5-1-2 참조 ◀ 1. 구입 및 운반(시내도착도) - 산근 # 390 참조 재 료 비: $23,000 * 1.2 \text{ m}^3 = 27,600$ 노 무 비: $0 * 1.2 \text{ m}^3 = 0$ 경 비: $0 * 1.2 \text{ m}^3 = 0$ 소 계	27,600	33,666	673	61,939	J00443
2. 모래부설 보통인부: $84,166 * 1.0 \text{ m}^3 * 0.4 \text{ 인} = 33,666$ 기구손료(인력품의2%): $33,666 * 2/100 = 673$ 소 계	27,600	33,666	673	61,939	# 390 # 390 # 390
계	27,600	33,666	673	61,939	
전체 합계	27,600	33,666	673	61,939	

[illegible]

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 405 깬잡석채취및운반 뒷길이30CM /1M2	318	3,329	278	3,925	J00445
1. 깬잡석채취및운반(현장암유용)					
- 산근 # 406 참조					
재 료 비: $2,414/2.0 \text{ ton/m}^3 * 0.264 \text{ ton/m}^3 = 318$	318			318	# 406
노 무 비: $25,223/2.0 \text{ ton/m}^3 * 0.264 \text{ ton/m}^3 = 3,329$		3,329		3,329	# 406
경 비: $2,110/2.0 \text{ ton/m}^3 * 0.264 \text{ ton/m}^3 = 278$			278	278	# 406
계	318	3,329	278	3,925	
전체 합계	318	3,329	278	3,925	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 406 갯잡석채취및운반 현장암유용 /1M3 1. 채 집 할 석 공: 0.20 인 *112,398= 22,479 소 계 2. 적사(로더, 무한궤도 1.72m³) qo = 1.72, K = 0.55 f = 1.0, Eo = 0.35 m=2.0, L = 8, t1 = 8, t2 = 14 Cm = m*L+t1+t2=38.00 sec Q=3600*qo*K*f*Eo/ Cm =31.37 m³/hr 재 료 비 : 25,686 / Q = 818 노 무 비 : 23,389 / Q = 745 경 비 : 27,655 / Q = 881 소 계 3. 운반 (덤프 15.0 Ton) L = 7.65 / 4 = 1.91 E = 0.9 , F = 1.0 q1 = 15/2.0*1.0 =7.50 m³ n = q1 / (1.72 * K)= 7.93 회 t1 = (Cm * n) / (60 * Eo) = 14.35 t2 = (L/15)*2*60= 15.28 t3 = 0.80, t4 = 0.42 ,t5 = 3.77 Cm = t1 + t2 + t3 + t4 + t5= 34.62 Q = 60*q1*F*E / Cm =11.70 m³/hr T0=Cm-t1 재 료 비: 31,903 / Q * T0/Cm = 1,596 노 무 비: 23,389 / Q = 1,999 경 비: 14,383 / Q = 1,229 소 계 계 전체 합계	2,414 818 818 745 881 818 745 881 818 745 881 1,596 1,999 1,229 1,596 1,999 1,229 2,414 2,414	25,223 22,479 22,479 745 745 745 745 745 745 745 745 1,999 1,999 1,999 1,999 25,223 25,223	2,110 2,110 2,110 881 881 881 881 881 881 881 881 1,229 1,229 1,229 1,229 2,110 2,110	29,747 22,479 22,479 2,444 4,824 29,747 29,747	J00446

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 407 갯잡석운반 L=30km /1M3 1. 구입 = 별산 2. 적사(로더, 무한궤도 1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 0.55$ $f = 1.0, E_0 = 0.35$ $m = 2.0, L = 8, t_1 = 8, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 38.00 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 31.37 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $25,686 / Q = 818$ 노무비 : $23,389 / Q = 745$ 경비 : $27,655 / Q = 881$ 소계	20,137	15,737	10,100	45,974	J00447
3. 운반 (덤프 15.0 Ton) $L = 30 \text{ km}$ $E = 0.9, F = 1.0$ $q_1 = 15 / 2.0 * 1.0 = 7.50 \text{ m}^3$ $n = q_1 / (q_0 * K) = 7.93 \text{ 회}$ $t_1 = (C_m * n) / (60 * E_0) = 14.35$ $t_2 = (L / 15) * 2 * 60 = 240.00$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 3.77$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 259.34$ $Q = 60 * q_1 * F * E / C_m = 1.56 \text{ m}^3/\text{hr}$ $T_0 = C_m - t_1$ 재료비 : $31,903 / 1.56 * (244.99 / 259.34) = 19,319$ 노무비 : $23,389 / 1.56 = 14,992$ 경비 : $14,383 / 1.56 = 9,219$ 소계	818	745	881	2,444	
계	19,319	14,992	9,219	43,530	
전체 합계	20,137	15,737	10,100	45,974	
	20,137	15,737	10,100	45,974	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 408 잡철물제작설치 간단 /1TON ▶ 건설표준품셈 건축14-6 참조 ◀ 1. 재료비 용접봉 18.48 KG *2,283= 42,189 산 소 6300 L *2= 12,600 아세틸렌 2.8 KG *9,500= 26,600 소 계 81,389 2. 인건비 철 판 공: 27.65 인 *124,319= 3,437,420 보통인부: 0.66 인 *84,166= 55,549 용 접 공: 2.60 인 *129,095= 335,647 특별인부: 0.74 인 *102,334= 75,727 소 계 3,904,343 3. 기타손료 1) 용접기(200 AMP) 경 비: 20.83 HR *72= 1,499 2) 전력소비량 : 126 * 68.05= 8,574 3) 기구손료(인건비의 3%) 3,904,343 * 3/100 = 117,130 소 계 125,704 계 4,111,436 전체 합계 81,389 3,904,343 125,704 4,111,436	81,389	3,904,343	125,704	4,111,436	J00448

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 409 잡철물제작설치 보통 /1TON ☞ 잡철물 제작 간단 의 120% ☜ - 산근 # 408 참조 재 료 비: 81,389* 1.2 = 97,666 노 무 비: 3,904,343* 1.2 = 4,685,211 경 비: 125,704* 1.2 = 150,844 계 전체 합계	97,666 97,666 97,666	4,685,211 4,685,211 4,685,211	150,844 150,844 150,844	4,933,721 97,666 4,685,211 150,844 4,933,721 4,933,721	J00449 # 408 # 408 # 408

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 410 메트조립거치 1일6메트54개 /1EA	6,307	23,443	19,389	49,139	J00450
1.작업반장: 1 인 *105,826/6 메트 = 17,637		17,637		17,637	
2.비계공: 2 인 *149,852/6 메트 = 49,950		49,950		49,950	
3.인부: 8 인 *84,166/6 메트 = 112,221		112,221		112,221	
4.크레인 무한궤도 150TON Q = 8 개/hr 경 비: 130,877*Q/6 메트 = 174,502 노무비: 23,389*Q/6 메트 = 31,185 재료비: 42,573*Q/6 메트 = 56,764	56,764		174,502	174,502	
소 계	56,764	210,993	174,502	442,259	
계	56,764	210,993	174,502	442,259	
단위보정/9 []/9=49,139	6,307	23,443	19,389	49,139	
전체 합계	6,307	23,443	19,389	49,139	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 411 잔토처리 인력, 현장내 /1M3 1. 인 력 보통인부: 0.2 인 *84,166= 16,833 계 전체 합계		16,833 16,833 16,833		16,833 16,833 16,833	J00451
		16,833		16,833	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 412 야간유도등설치 /1M *야간교통소통을원활이 하기위하여 횡스에 보안등을 설치하며 설치간격은 3.0M로 한다 1. 재 료 비 본선(14캡타이어 케이블): 1.0 m *191 = 191 지선(8캡타이어 케이블): 0.5 M /3 M *262 = 43 전구(적색 60W): 1.0 EA /3 M *300 = 100 경광등: 1.0 EA /50 M *50,000 = 1,000 방수소켓: 1.0 EA /3 M *743 = 247 소 계	1,581	2,918	3,919	8,418	J00452
2. 설 치 비 내전선공: 145,901*2 인 /100= 2,918 소 계		2,918		2,918	
3. 전기사용료 $Q=(30\text{ W} *1\text{ EA} /3*10\text{ HR} *12*48)/1000= 57.60$ 경 비: 57.6 kwh * 68.05 = 3,919 소 계			3,919	3,919	
계	1,581	2,918	3,919	8,418	
전체 합계	1,581	2,918	3,919	8,418	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 414 흙막이판 설치및철거 100*150*1950 /1M2 ▶ 건설표준품셈 5-3-3 참조(2013보완) ◀ 1. 재 료 비 3 개월미만 사용 손율 50 %적용 각재: 1.05 m³ /10 * 467,664 * 0.50 = 24,552 철선(#8): 1.03 Kg /10 * 946 = 97 소 계	27,691	31,153	4,132	62,976	J00454
2. 설 치 비 형틀목공: 0.73 인 /10 * 132,373 = 9,663 보통인부: 0.38 인 /10 * 84,166 = 3,198 굴삭기(0.2㎡): 1.92 hr /10 * 42,782 = 8,212 공구손료(노무비의 1.5%) 17,351 * 1.5/100 = 260 소 계	24,552 97 24,649			24,552 97 24,649	
3. 철 거 비 형틀목공: 0.58 인 /10 * 132,373 = 7,677 보통인부: 0.30 인 /10 * 84,166 = 2,524 굴삭기(0.2㎡): 1.54 hr /10 * 42,782 = 6,586 공구손료(노무비의 1.5%) 13,802 * 1.5/100 = 207 소 계	1,688	17,351	2,294	21,333	
계					
전체 합계	27,691	31,153	4,132	62,976	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 416 폐기물크랏싱 46TON /1M3 1. 적사(로더, 타이어1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 0.55, f=1.3/1.625=0.80, E_0 = 0.35$ $m = 1.8, L = 8, t_1 = 6, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 34.40$ $Q=3600*q_0*K*f*E_0/C_m=27.72 \text{ m}^3/\text{Hr}$ 경비 22,468 / Q = 810 노무비 23,389 / Q = 843 재료비 20,518 / Q = 740 소계	5,280	6,703	7,661	19,644	J00456
2. 운반 (현장-크라샤장 덤프 15.0 Ton) $L = 1.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15.0 / 2.0 * 1.0 = 7.50$ $n = q_1 / (1.72*0.55) = 7.93 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 12.99$ $t_2 = (L/15)*2*60=8.00 \text{ MIN(운반시간 참조)}$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 3.77$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 25.98$ $Q = 60 * q_1 * F * E / C_m = 12.47 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경비 : 14,383 / Q = 1,153 노무비 : 23,389 / Q = 1,875 재료비 : 31,903 / Q = 2,558 소계	740	843	810	2,393	
3. 소 활(대형브레이크+굴삭기0.7㎡) 10% $Q=(10.0+8.0)/2 = 9.00 \text{ m}^3/\text{HR}$ 경비 : 27,943 / Q * 0.1 = 310 노무비 : 23,389 / Q * 0.1 = 259 재료비 : 20,577 / Q * 0.1 = 228 소계	2,558	1,875	1,153	5,586	
4. HOPPER 투입(로더, 타이어 1.72㎡) $q_0=1.72, K=0.55, f=1.3/1.625=0.80, E=0.35$ $m=1.8, L=8, t_1=6, t_2=14$ $C_m=m*L+t_1+t_2= 34.40$ $Q=3600*q_0*K*f*E/C_m=27.72 \text{ m}^3/\text{Hr}$ 경비 22,468 / Q = 810	228	259	310	797	
			810	810	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비 23,389 / Q = 843 재료비 20,518 / Q = 740 소 계	740	843	810	2,393	
5. 크라싱(이동식 50TON) $Q = 57 \text{ TON/HR}$, $E = 0.4$ $QT = 57 * 0.4 = 22.80 \text{ TON/HR}$ $QM = QT / 1.7 = 13.41 \text{ M3/HR}$ 경 비 : 49,997 / QM = 3,728 노무비 : 23,389 / QM = 1,744 소 계		1,744	3,728	5,472	
6. 생산품정리(로더, 타이어1.72㎡) $qo=1.72$, $K=1.0$, $f=1.0$, $E=0.60$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $Cm=m*L+t1+t2= 34.40$ $Q=3600*qo*K*f*E/Cm=108.00 \text{ m}^3/\text{Hr}$ 경 비 22,468 / Q = 208 노무비 23,389 / Q = 216 재료비 20,518 / Q = 189 소 계	189	216	208	613	
7. 적사(로더, 타이어 1.72㎡) $qo=1.72$, $K=1.0$, $f=1.0$, $E=0.60$ $m=1.8$, $L=8$, $t1=6$, $t2=14$ $Cm=m*L+t1+t2= 34.40$ $Q=3600*qo*K*f*E/Cm=108.00 \text{ m}^3/\text{Hr}$ 경 비 22,468 / Q = 208 노무비 23,389 / Q = 216 재료비 20,518 / Q = 189 소 계	189	216	208	613	
8. 운반 (덤프 15.0 Ton) 현장내운반 $L = 1.0 \text{ KM}$, $E0 = 0.9$, $F=1.0$ $q1 = 15.0 / 1.7 * 1.0 = 8.82$ $n = q1 / (1.72*1.0) = 5.13 \text{ 회}$ $t1 = Cm * n / (60 * E) = 4.90$ $t2 = L / 15 * 2 * 60 = 8.00$ $t3 = 0.8$, $t4 = 0.70$					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
$C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 = 14.40$ $Q = 60 * q_1 * F * E_0 / C_m = 33.08 \text{ m}^3/\text{hr}$ $T_0 = (C_m - t_1) / C_m = 0.66$ 경비 : $14,383 / Q = 434$ 노무비 : $23,389 / Q = 707$ 재료비 : $31,903 / Q * T_0 = 636$					
소계	636	707	434	1,777	
계	5,280	6,703	7,661	19,644	
전체 합계	5,280	6,703	7,661	19,644	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 417 임목폐기물처리 /1M3 1. 나무뿌리 적재 및 소운반 적재:로더 1.72m³)타이어 $qo=1.72, K=0.55$ $f=1.0, Eo=0.35$ $m=1.8, L=8, t1=9, t2=14$ $Cm = m \cdot L + t1 + t2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q=3600 \cdot qo \cdot K \cdot f \cdot Eo / Cm = 31.87 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경비 : $22,468/Q = 704$ 노무비 : $23,389/Q = 733$ 재료비 : $20,518/Q = 643$ 소계 2. 운반 (현장-크라샤장 덤프 15.0 Ton) $L = 1.0 \text{ KM}, f=1/1.3=0.77, E = 0.9$ $q = 15, rt = 1.3$ $q1 = q \cdot rt = 19.50$ $n = 15.0 / (1.72 \cdot 0.55) = 15.86 \text{ 회}$ $t1 = Cm \cdot n / (60 \cdot Eo) = 28.25$ $t2 = (L/15) \cdot 2 \cdot 60 = 8.00 \text{ MIN (운반시간 참조)}$ $t3 = 1.5, t4 = 0.7, t5 = 3.77$ $Cm = t1 + t2 + t3 + t4 + t5 = 42.22$ $Q = 60 \cdot q1 \cdot F \cdot E / Cm = 19.20 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경비 : $14,383 / Q = 749$ 노무비 : $23,389 / Q = 1,218$ 재료비 : $31,903 / Q = 1,661$ 소계 3. 나무뿌리 파쇄 및 상차 1)파쇄(이동식 임목파쇄기) $Q=6 \text{ m}^3/\text{HR}$ 경비 : $37,272 / Q = 6,212$ 노무비 : $21,911 / Q = 3,651$ 재료비 : $0 / Q = 0$ 2)파쇄기 투입(백호우 0.7m³, 부착용집게0.7m³) $Q1=7.0 \text{ m}^3/\text{HR}$ 경비 : $23,602 / Q1 = 3,371$	18,462 643 643 643 1,661 1,661 1,661	20,374 733 733 733 1,218 1,218 3,651	15,298 704 704 704 749 749 749 6,212 3,371	54,134 704 733 643 2,080 749 1,218 1,661 3,628 6,212 3,651 3,371	J00457

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
노무비 : $23,389 / Q1 = 3,341$ 재료비 : $20,577 / Q1 = 2,939$ 소 계	2,939	3,341	9,583	19,514	
4. 발전기(250KW) $Q2=7.0 \text{ m}^3/\text{HR}$ 경 비 : $9,764 / Q2 = 1,394$ 노무비 : $18,982 / Q2 = 2,711$ 재료비 : $69,053 / Q2 = 9,864$ 소 계	9,864	2,711	1,394	13,969	
5. 임목 및 생산품정리 소요인원 : 보통인부 2.0인/월 $\text{노무비}=(84,166 \times 2 \text{ 인} \times (25/20) \times (16/12) \times (1/8))/Q1=5,009$ 소 계		5,009		5,009	
6. 생산품 상차(굴삭기 0.7m^3 , 부착용집계 0.7m^3) $q=0.7, k=0.9, f=1.0, e=0.75$ $Cm=23 \text{ sec}$ $Q3 = 3600 \times q \times k \times f \times e / Cm = 73.96 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경 비 : $23,602 / Q3 = 319$ 노무비 : $23,389 / Q3 = 316$ 재료비 : $20,577 / Q3 = 278$ 소 계	278	316	319	913	
7. 기 타 (총합계의 20%적용) 경 비 : $(EQ1..7) \times 0.2 = 2,549$ 노무비 : $(LA1..7) \times 0.2 = 3,395$ 재료비 : $(MA1..7) \times 0.2 = 3,077$ 소 계	3,077	3,395	2,549	9,021	
계	18,462	20,374	15,298	54,134	
전체 합계	18,462	20,374	15,298	54,134	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 418 차선도색제거 /1M2 ▶ 건설표준품셈 12-4-2 참조 ◀ - Q [일당시공량] = 23.000 = 23.000 m²/일 1. 인건비 작업반장: 1 인 *105,826 / 23 =4,601 보통인부: 3 인 *84,166 / 23 =10,978 소 계 2. 차선제거기(4.1KW) 재 료 비: 8 hr *6,594 / 23 =2,293 노 무 비: 8 hr *21,911 / 23 =7,621 경 비: 8 hr *2,853 / 23 =992 소 계 계 전체 합계	2,293 2,293 2,293 2,293 2,293 2,293 2,293	23,200 4,601 10,978 15,579 7,621 7,621 23,200	992 992 992 992 992 992 992	26,485 4,601 10,978 15,579 10,906 26,485 26,485	J00458

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 419 교량점검시설 /1TON $A = (1.089 + 0.369 + 0.0179) = 1.48$ $B = (0.616 + 0.019) = 0.64$ $C = (0.025 + 11.7) = 11.73$ $D = (0.084) = 0.08$	92,130	3,101,344	335,581	3,529,055	J00459
1. 자 재 비 = 별산					
2. 제작(공장제작)					
철 공: 14.77 인 *132,283=1,953,819		1,953,819		1,953,819	
소 계		1,953,819		1,953,819	
3. 인력설치					
철 공: 5.28 인 *132,283=698,454		698,454		698,454	
보통인부: 2.64 인 *84,166=222,198		222,198		222,198	
소 계		920,652		920,652	
4. 공구손료(인력품 3%)					
$2,874,471 \times 0.03 = EQ+$					
소 계					
5. 기계설치비(크레인 15TON)					
재 료 비: 9,498 * 9.7 HR =92,130	92,130			92,130	
노 무 비: 23,389 * 9.7 HR =226,873		226,873		226,873	
경 비: 34,596 * 9.7 HR =335,581			335,581	335,581	
소 계	92,130	226,873	335,581	654,584	
계	92,130	3,101,344	335,581	3,529,055	
전체 합계	92,130	3,101,344	335,581	3,529,055	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 420 철골 가공 조립 /1TON 철 골 공 : 12.57 인 * 126,237 = 1,586,799 비 계 공 : 3.00 인 * 149,852 = 449,556 보통인부 : 0.30 인 * 84,166 = 25,249 잡재료비 (인건비의 10 %) : 2,061,604 * 0.10 = 206,160 계 전체 합계	206,160 206,160 206,160	2,061,604 1,586,799 449,556 25,249 2,061,604 2,061,604		2,267,764 1,586,799 449,556 25,249 206,160 2,267,764	J00460

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 421 강재판넬설치 및 철거 /1M2	423	69,500	1,350	71,273	J00461
1. 자재비:철제조립식 손울 3개월적용(12%) 재 료 비: 332036 * 0.12 =39,844 소 계		39,844 39,844		39,844 39,844	
2. 방음판설치의 70%적용 ▶ 건설표준품셈 12-5-2 참조 ◀ ## 1일(개소당) 작업량: Q2 = 100 EA ## 시간당 작업량: Q = 100 / 8 hr = 12.50 EA/hr 1) 인 력 철 공: 132,283 * 2 / (12.5 * 2) * 0.7 = 7,407 보통인부: 84,166 * 4 / (12.5 * 2) * 0.7 = 9,426 2) 트럭탑제형 크레인(5TON) 재 료 비: 8,898 / 12.5 / 2 * 0.7 =249 노 무 비: 21,911 / 12.5 / 2 * 0.7 =613 경 비: 10,362 / 12.5 / 2 * 0.7 =290 3) 공기손료(노무비의 3%) (7,407+9,426) * 3/100 = 504 소 계	249	613	290	504	
3. 철거비(설치비의 70%) ## 1일(개소당) 작업량: Q3 = 100 EA / 0.7 = 142.86 ## 시간당 작업량: Q = 142.86 / 8 hr = 17.86 EA/hr 1) 인 력 철 공: 132,283 * 2 / (17.86 * 2) * 0.7 = 5,184 보통인부: 84,166 * 4 / (17.86 * 2) * 0.7 = 6,597 2) 트럭탑제형 크레인(5TON) 재 료 비: 8,898 / 17.86 / 2 * 0.7 =174 노 무 비: 21,911 / 17.86 / 2 * 0.7 =429 경 비: 10,362 / 17.86 / 2 * 0.7 =203 3) 공기손료(노무비의 3%) (5,184+6,597) * 3/100 = 353 소 계	174	429	203	353	
4. 자체운반비 별도 계 전체 합계	423	69,500	1,350	71,273	
	423	69,500	1,350	71,273	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 423 매트리스게비온 T=0.3M /1M2 ▶ 건설표준품셈 13-2-4 참조◀ 1. 재 료 비 1) 매트리스 게비온(H=0.3M) $1.03 \times 1.0 \text{ m}^2 = 1.03\text{m}^2$ 별도계산 2) 채움돌(100~300) $1.05 \times (1.0 \times 1.0 \times 0.3) = 0.315\text{m}^3$ 별도계산 소 계	864	5,906	580	7,350	J00463
2. 설 치 비 1) 조립설치 특별인부: $0.010 \text{ 인} \times 102,334 = 1,023$ 보통인부: $0.006 \text{ 인} \times 84,166 = 504$ 2) 돌 채 움 가) 인 력 석 공: $0.027 \text{ 인} \times 128,136 = 3,459$ 보통인부: $0.004 \text{ 인} \times 84,166 = 336$ 나) 굴삭기(무한궤도1.0m³) 재 료 비: $0.025 \text{ hr} \times 34,590 = 864$ 노 무 비: $0.025 \text{ hr} \times 23,389 = 584$ 경 비: $0.025 \text{ hr} \times 23,233 = 580$ 소 계					
계	864	5,906	580	7,350	
전체 합계	864	5,906	580	7,350	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 424 석축쌓기 메쌓기, 0-3M / 1M2	6,717	19,420	6,780	32,917	J00464
1. 재료비					
괘잡석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
소 계					
2. PVC PIPE(D=50M/M)					
- 산근 # 218 참조					
L = (0.35+0.16) = 0.51 M					
재 료 비: 1,287 * 0.51 M / 2.5 m ² = 262	262			262	# 218
노 무 비: 64 * 0.51 M / 2.5 m ² = 13		13		13	# 218
경 비: 0 * 0.51 M / 2.5 m ² = 0					# 218
소 계:	262	13		275	
3. 뒷채움 잡석부설 및 다짐					
- 산근 # 221 참조					
Q = 0.16 m ³					
재 료 비: 1,136 * 0.16 = 181	181			181	# 221
노 무 비: 5,615 * 0.16 = 898		898		898	# 221
경 비: 969 * 0.16 = 155			155	155	# 221
소 계:	181	898	155	1,234	
4. 괘잡석 쌓기(골쌓기) ▶ 건설표준품셈 7-1-1 참조 ◀					
석 공: 0.07 인 * 128,136 = 8,969		8,969		8,969	
보통인부: 0.03 인 * 84,166 = 2,524		2,524		2,524	
장 비 : 굴삭기(타이어, 0.6m3)					
재 료 비: 20,914 * 0.3 hr = 6,274	6,274			6,274	
노 무 비: 23,389 * 0.3 hr = 7,016		7,016		7,016	
경 비: 22,085 * 0.3 hr = 6,625			6,625	6,625	
소 계:	6,274	18,509	6,625	31,408	
계:	6,717	19,420	6,780	32,917	
전체 합계	6,717	19,420	6,780	32,917	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 425 석축쌓기 메쌓기,3-4M /1M2	8,654	25,243	8,814	42,711	J00465
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
소 계					
2. PVC PIPE(D=50M/M)					
- 산근 # 218 참조					
L = (0.35+0.16) = 0.51 M					
재 료 비: 1,287 * 0.51 M /2.5 m² = 262	262			262	# 218
노 무 비: 64 * 0.51 M /2.5 m² = 13		13		13	# 218
경 비: 0 * 0.51 M /2.5 m² = 0					# 218
소 계:	262	13		275	
3. 뒷채움 잡석부설 및 다짐					
- 산근 # 221 참조					
Q = 0.16 m³					
재 료 비: 1,136 * 0.16 * 1.3 = 236	236			236	# 221
노 무 비: 5,615 * 0.16 * 1.3 = 1,167		1,167		1,167	# 221
경 비: 969 * 0.16 * 1.3 = 201			201	201	# 221
소 계:	236	1,167	201	1,604	
4. 괘잡석 쌓기(골쌓기) ▶ 건설표준품셈 7-1-1 참조 ◀					
석 공: 0.07 인 * 128,136 * 1.3 = 11,660		11,660		11,660	
보통인부: 0.03 인 * 84,166 * 1.3 = 3,282		3,282		3,282	
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)					
재 료 비: 20,914 * 0.3 hr * 1.3 = 8,156	8,156			8,156	
노 무 비: 23,389 * 0.3 hr * 1.3 = 9,121		9,121		9,121	
경 비: 22,085 * 0.3 hr * 1.3 = 8,613			8,613	8,613	
소 계:	8,156	24,063	8,613	40,832	
계:	8,654	25,243	8,814	42,711	
전체 합계	8,654	25,243	8,814	42,711	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 426 석축쌓기 메쌓기, 4~5.5M /1M2	9,299	27,184	9,492	45,975	J00466
1. 재료비					
캔잡석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
소 계					
2. PVC PIPE(D=50M/M)					
- 산근 # 218 참조					
L = (0.35+0.16) = 0.51 M					
재 료 비: 1,287 * 0.51 M /2.5 m ² = 262	262			262	# 218
노 무 비: 64 * 0.51 M /2.5 m ² = 13		13		13	# 218
경 비: 0 * 0.51 M /2.5 m ² = 0					# 218
소 계:	262	13		275	
3. 뒷채움 잡석부설 및 다짐					
- 산근 # 221 참조					
Q = 0.16 m ³					
재 료 비: 1,136 * 0.16 * 1.4 = 254	254			254	# 221
노 무 비: 5,615 * 0.16 * 1.4 = 1,257		1,257		1,257	# 221
경 비: 969 * 0.16 * 1.4 = 217			217	217	# 221
소 계:	254	1,257	217	1,728	
4. 캔잡석 쌓기(골쌓기) ▶ 건설표준품셈 7-1-1 참조 ◀					
석 공: 0.07 인 * 128,136 * 1.4 = 12,557		12,557		12,557	
보통인부: 0.03 인 * 84,166 * 1.4 = 3,534		3,534		3,534	
장 비 : 굴삭기(타이어, 0.6m3)					
재 료 비: 20,914 * 0.3 hr * 1.4 = 8,783	8,783			8,783	
노 무 비: 23,389 * 0.3 hr * 1.4 = 9,823		9,823		9,823	
경 비: 22,085 * 0.3 hr * 1.4 = 9,275			9,275	9,275	
소 계:	8,783	25,914	9,275	43,972	
계:	9,299	27,184	9,492	45,975	
전체 합계	9,299	27,184	9,492	45,975	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 427 석축쌓기 찰쌓기,0-3M /1M2	5,281	20,761	5,300	31,342	J00467
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
소 계					
2. 줄눈몰탈(1:3)					
- 산근 # 402 참조					
재 료 비: 0.009 m³ * 0 = 0					# 402
노 무 비: 0.009 m³ * 55,549 = 499		499		499	# 402
경 비: 0.009 m³ * 0 = 0					# 402
소 계		499		499	
3. 뒕채움콘크리트					
1) 재 료 비 : 별 산					
2) 뒕채움콘크리트타설(무근콘크리트타설 VIB제외)					
- 산근 # 173 참조					
재 료 비: 0.16 m³ * 0 = 0					# 173
노 무 비: 0.16 m³ * 27,650 = 4,424		4,424		4,424	# 173
경 비: 0.16 m³ * 0 = 0					# 173
소 계		4,424		4,424	
4. PVC PIPE(D=50M/M)					
- 산근 # 218 참조					
L = (0.35+0.16) = 0.51 M					
재 료 비: 1,287 * 0.51 M /2.5 m³ = 262	262			262	# 218
노 무 비: 64 * 0.51 M /2.5 m³ = 13		13		13	# 218
경 비: 0 * 0.51 M /2.5 m³ = 0					# 218
소 계	262	13		275	
5. 괘잡석 쌓기(골쌓기) ▶ 건설표준품셈 7-1-1 참조 ◀					
석 공: 0.06 인 * 128,136 = 7,688		7,688		7,688	
보통인부: 0.03 인 * 84,166 = 2,524		2,524		2,524	
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)					
재 료 비: 20,914 * 0.24 hr = 5,019	5,019			5,019	
노 무 비: 23,389 * 0.24 hr = 5,613		5,613		5,613	
경 비: 22,085 * 0.24 hr = 5,300			5,300	5,300	
소 계:	5,019	15,825	5,300	26,144	
계:	5,281	20,761	5,300	31,342	
전체 합계	5,281	20,761	5,300	31,342	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 429 포장팻칭 /1M2 1. 노면절삭 : 노면파쇄기(1.0m) W=1.0 m , V=60 m/h t=0.05 m , E=0.65 (200<L≤500경우) $Q = W * V * t * E = 1.95 \text{ m}^3/\text{hr}$ $A = W * V * E = 39.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 156,841 / $Q * t = 4,020$ 소 계	784 601 601	5,519 599 599	2,922 2,820 2,820	9,225 4,020 4,020	J00469
2. 절삭부산물처리 1)집적 및 청소 특별인부 = 1.0 인 * 102,334 / A = 2,623 보통인부 = 1.0 인 * 84,166 / A = 2,158 2)적사(타이어 로오다 1.7m³) qo=1.72, K=1.2 f=1.0, Eo=0.60 m=1.8 , L=8 , t1=10 , t2=14 $C_m = m * L + t1 + t2 = 38.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 * qo * K * f * Eo / C_m = 116.10 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경비 : 22,468 / $Q * t = 9$ 노무비 : 23,389 / $Q * t = 10$ 재료비 : 20,518 / $Q * t = 8$ 3)운반 (덤프 15.0 Ton) L = 10.0 KM , E = 0.9 $q1 = 15.0 / 1.6 * 1.3 = 12.19$ $n = q1 / (1.72 * 1.2) = 5.91 \text{ 회}$ $t1 = C_m * n / (60 * Eo) = 6.30$ $t2 = L / 20 * 2 * 60 = 60.00$ t3 = 1.5, t4 = 0.42, t5=3.77 $C_m = t1 + t2 + t3 + t4 + t5 = 71.99$ $Q = 60 * q1 * F * E / C_m = 9.14 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경비 : 16,983 / $Q * t = 92$ 노무비 : 23,389 / $Q * t = 127$ 재료비 : 31,903 / $Q * t = 174$ 소 계	8 174 182	2,623 2,158 10 127 4,918	9 92 101	2,623 2,158 10 127 174 5,201	
3.택코팅					

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
1.0 m ² * 46 / 100 = 0 소 계					# 272
4. 표층포설 및 다짐(T=5cm) - 산근 # 276 참조 1.0 m ² * 538 / 100 = 4 소 계					
계	1	2	1	4	# 276
전체 합계	1	2	1	4	
	784	5,519	2,922	9,225	
	784	5,519	2,922	9,225	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 430 매트리스게비온 T=0.3M(참고품) /1M2 ※참고품으로 활용(특허제10-0583419호) ※특기사항:특허에 대한 기술사용협약을 조건으로 입찰공고시에는 특허 사용료 미계상 대상임. 1.재료비: 1)매트리스 게비온(H=0.3M) 별도계산 2)채움돌(100~300) 별도계산 2.설치비 1)인건비 보통인부(조립설치,돌채움): 0.071 인 * 84,166 = 5,975 특별인부(조립설치,돌채움): 0.017 인 * 102,334 = 1,739 보통인부(상하부 조임철선): 0.03 인 * 84,166 = 2,524 2)굴삭기(무한궤도0.7㎡) 재료비: 0.012 hr * 20,577 = 246 노무비: 0.012 hr * 23,389 = 280 경비: 0.012 hr * 18,961 = 227 3)강관보강재 설치 - 산근 # 210 참조 재료비: 1 식 * 1,207 = 1,207 노무비: 1 식 * 11,988 = 11,988 경비: 1 식 * 599 = 599 계: 전체 합계	1,453 246 1,207 1,453 1,453	22,506 280 11,988 22,506 22,506	826 227 599 826 826	24,785 246 1,207 24,785 24,785	J00470 # 210 # 210 # 210

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 431 매트리스게비온 T=0.5M(참고품) /1M2 ※참고품으로 활용(특허제10-0583419호) ※특기사항:특허에 대한 기술사용협약을 조건으로 입찰공고시에는 특허 사용료 미계상 대상임. 1.재료비: 1)매트리스 게비온(H=0.5M) 별도계산 2)채움돌(100~300) 별도계산 2.설치비 1)인건비 보통인부(조립설치,돌채움): 0.118 인 * 84,166 = 9,931 특별인부(조립설치,돌채움): 0.028 인 * 102,334 = 2,865 보통인부(상하부 조임철선): 0.045 인 * 84,166 = 3,787 2)굴삭기(무한궤도0.7㎡) 재 료 비: 0.020 hr * 20,577 = 411 노 무 비: 0.020 hr * 23,389 = 467 경 비: 0.020 hr * 18,961 = 379 3)강관보강재 설치 - 산근 # 210 참조 재 료 비: 1 식 * 1,207 = 1,207 노 무 비: 1 식 * 11,988 = 11,988 경 비: 1 식 * 599 = 599 계 전체 합계	1,618 411 1,207 1,618 1,618	29,038 467 11,988 29,038 29,038	978 379 599 978 978	31,634 411 467 379 1,207 11,988 599 31,634 31,634	J00471 # 210 # 210 # 210

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 432 계비온옹벽 0~5m /1M3 ▶ 건설표준품셈 13-5 참조◀ 1. 재 료 비 1) 돌망태형 옹벽(1.0*1.0*etc) 별도계산 2)채움돌(100~300) 별도계산 소 계	5,876	54,602	6,205	66,683	J00472
2. 설 치 비 : 철망태의 조립 및 채움재의 소운반 포함 1) 인 건 비 석 공 : 0.190 인 * 128,136 = 24,345 특별인부 : 0.134 인 * 102,334 = 13,712 보통인부 : 0.117 인 * 84,166 = 9,847 2) 굴삭기(타이어,0.6㎡) 재 료 비: 0.281 hr * 20,914 = 5,876 노 무 비: 0.281 hr * 23,389 = 6,572 경 비: 0.281 hr * 22,085 = 6,205 3)부직포 설치 재료비: 별산 보통인부 : 0.0015 인 * 84,166 = 126 소 계	5,876	6,572	6,205	66,683	
계	5,876	54,602	6,205	66,683	
전체 합계	5,876	54,602	6,205	66,683	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 433 수축줄눈 6*50mm /1M	1,022	2,251	33	3,306	J00473
1. 콘크리트절단					
* 산근 # 13 참조					
재 료 비 : 758 * 1.0 m = 758	758			758	# 13
노 무 비 : 1,599 * 1.0 m = 1,599		1,599		1,599	# 13
경 비 : 33 * 1.0 m = 33			33	33	# 13
소 계	758	1,599	33	2,390	
2. 실 런 트					
1) 재 료 비					
$B = (1 \times 0.006 \times 0.050 \times 0.5) \text{ m}^3 \times 1400 \text{ kg/m}^3 \times 1.2 = 0.252$					
코킹재[토목줄눈용]: 0.252 * 1,050 = 264	264			264	
소 계	264			264	
3. 줄눈 설치비					
* 1일 시공량 : 700 <m/일>					
특별인부 : 2.0 인 * 102,334 / 700 = 292		292		292	
보통인부 : 3.0 인 * 84,166 / 700 = 360		360		360	
소 계		652		652	
계	1,022	2,251	33	3,306	
전체 합계	1,022	2,251	33	3,306	

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 435 포장포설 준비작업 /1M ▶ 건설표준품셈 12-1-1 참조 ◀ ## 일당 시공량: Q= 2000 M 1. 재 료 비 유도선 설치에따른 스틱 , 와이어선 등은 사용횟수에 따라 별도계산 소 계		145		145	J00476
2. 인 건 비					
시공측량사(초급기술자): 1.0 인 * 123,318 / 2,000 =61		61		61	
보통인부: 2 인 * 84,166 / 2,000 =84		84		84	
소 계		145		145	
계		145		145	
전체 합계		145		145	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 436 교통통제및안전처리 공구연장 500M 미만 /1일 ▶ 건설표준품셈 12-1-2 참조 ◀ 1. 인 건 비 보통인부 2 인 * 84,166 =168,332 계 전체 합계		168,332		168,332	J00477
		168,332		168,332	
		168,332		168,332	
		168,332		168,332	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 437 교통통제및안전처리 공구연장 500M 이상 /1일 ▶ 건설표준품셈 12-1-2 참조 ◀ 1. 인 건 비 보통인부 3 인 * 84,166 =252,498 계 전체 합계		252,498		252,498	J00478
		252,498		252,498	
		252,498		252,498	
		252,498		252,498	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 438 비탈면점검로 계단부 1:0.5 /1M	63,412	83,707	2,458	149,577	J00479
1. 재 료 비					
STEEL PIPE: 4.036 M * 3,550 = 14,327	14,327			14,327	
무늬철판: 20.326 kg * 1,130 = 22,968	22,968			22,968	
ㄷ형강: 2.236 M * 840,000 * 0.0134 TON = 25,168	25,168			25,168	
소 계	62,463			62,463	
2. 설 치 ▶건설표준품셈 3-5 참조◀					
철 공: 0.51 인 * 132,283 = 67,464		67,464		67,464	
보통인부: 0.13 인 * 84,166 = 10,941		10,941		10,941	
공구손료(인력품의 3%): = 78,405 * 0.03 = 2,352			2,352	2,352	
소 계		78,405	2,352	80,757	
3. 콘크리트 타설 : 별도계상					
소 계					
4. 도장비 : 3.998㎡					
1) 재료비(2회)					
조합페인트: 0.166 ℓ * 3,640 = 604	604			604	
신 너: 0.008 ℓ * 1,777 = 14	14			14	
퍼 티: 0.080 KG * 3,833 = 306	306			306	
연마지: 0.10 매 * 250 = 25	25			25	
2) 인 건 비					
도 장 공: 0.046 인 * 115,265 = 5,302		5,302		5,302	
3) 기구손료(인건비의 2%)					
5,302 * 0.02 = 106			106	106	
소 계	949	5,302	106	6,357	
계	63,412	83,707	2,458	149,577	
전체 합계	63,412	83,707	2,458	149,577	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 439 절토부점검로 계단부 1:0.7 /1M	75,650	83,707	2,458	161,815	J00480
1. 재 료 비					
STEEL PIPE: 4.242 M * 3,550 = 15,059	15,059			15,059	
무늬철판: 28.456 kg * 1,130 = 32,155	32,155			32,155	
ㄷ형강: 2.442 M * 840,000 * 0.0134 TON = 27,487	27,487			27,487	
소 계	74,701			74,701	
2. 설 치 ▶건설표준품셈 3-5 참조◀					
철 공: 0.51 인 * 132,283 = 67,464		67,464		67,464	
보통인부: 0.13 인 * 84,166 = 10,941		10,941		10,941	
공구손료(인력품의 3%): = 78,405 * 0.03 = 2,352			2,352	2,352	
소 계		78,405	2,352	80,757	
3. 콘크리트 타설 : 별도계상					
소 계					
4. 도장비 : 4.357㎡					
1) 재료비(2회)					
조합페인트: 0.166 ℓ * 3,640 = 604	604			604	
신 너: 0.008 ℓ * 1,777 = 14	14			14	
퍼 티: 0.080 KG * 3,833 = 306	306			306	
연마지: 0.10 매 * 250 = 25	25			25	
2) 인 건 비					
도 장 공: 0.046 인 * 115,265 = 5,302		5,302		5,302	
3) 기구손료(인건비의 2%)					
5,302 * 0.02 = 106			106	106	
소 계	949	5,302	106	6,357	
계	75,650	83,707	2,458	161,815	
전체 합계	75,650	83,707	2,458	161,815	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 440 절토부점검로 계단부 1:1.0 /1M	95,145	83,707	2,458	181,310	J00481
1. 재 료 비					
STEEL PIPE: 4.628 M * 3,550 = 16,429	16,429			16,429	
무늬철판: 40.652 kg * 1,130 = 45,936	45,936			45,936	
ㄷ형강: 2.828 M * 840,000 * 0.0134 TON = 31,831	31,831			31,831	
소 계	94,196			94,196	
2. 설 치 ▶건설표준품셈 3-5 참조◀					
철 공: 0.51 인 * 132,283 = 67,464		67,464		67,464	
보통인부: 0.13 인 * 84,166 = 10,941		10,941		10,941	
공구손료(인력품의 3%): = 78,405 * 0.03 = 2,352			2,352	2,352	
소 계		78,405	2,352	80,757	
3. 콘크리트 타설 : 별도계상					
소 계					
4. 도장비 : 4.357㎡					
1) 재료비(2회)					
조합페인트: 0.166 ℓ * 3,640 = 604	604			604	
신 너: 0.008 ℓ * 1,777 = 14	14			14	
퍼 티: 0.080 KG * 3,833 = 306	306			306	
연마지: 0.10 매 * 250 = 25	25			25	
2) 인 건 비					
도 장 공: 0.046 인 * 115,265 = 5,302		5,302		5,302	
3) 기구손료(인건비의 2%)					
5,302 * 0.02 = 106			106	106	
소 계	949	5,302	106	6,357	
계	95,145	83,707	2,458	181,310	
전체 합계	95,145	83,707	2,458	181,310	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 441 시공상세도작성비 /1식 시공상세도 작성비는 개략 산출하였으며 현장시공시 시공 상세 도면의 작성 목록에 따라 작성하고 이에따른 비용은 실비로 정산 하여야 함 1. 평면도 작성 1) 중급기능사(입력) 1.5 인 * 7 일 *147,647= 1,550,293 2) 초급기술자(편집및수정) 0.7 인 * 7 일 *140,332= 687,626 3) 초급기술자(확인) 0.26 인 * 7 일 *140,332= 255,404 4) EPP 출력 10 매 *750= 7,500 소 계 2. 종단면도작성 1) 중급기능사(입력) 1.4 인 * 7 일 *147,647= 1,446,940 2) 초급기술자(입력) 0.4 인 * 7 일 *140,332= 392,929 3) 초급기술자(확인) 0.2 인 * 7 일 *140,332= 196,464 4) EPP 출력 10 매 *750= 7,500 소 계 3. 횡단면도 작성 ※입력 편집및수정: 0.175인+0.05인=0.225인 1) 중급기능사(입력) 0.225 인 *147,647*50 일 = 1,661,028 2) 초급기술자(입력) 0.025 인 *140,332*50 일 = 175,415 3) EPP 출력 10 매 *750= 7,500 소 계 3. 부대시설물도 작성		26,761,128 1,550,293 687,626 255,404 7,500 2,493,323 1,446,940 392,929 196,464 7,500 2,036,333 1,661,028 175,415 7,500 1,836,443	180,000 7,500 7,500 7,500 7,500 7,500 7,500 7,500 7,500 7,500 7,500 7,500 7,500	26,941,128 1,550,293 687,626 255,404 7,500 2,500,823 1,446,940 392,929 196,464 7,500 2,043,833 1,661,028 175,415 7,500 1,843,943	J00482

[illegible]

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 442 도로대장전산작업 /1KM 도로폭 = $18.5 \times (5 \times 2) = 28.5\text{M}$기준-현장에 따라 별도적용 도로연장 = 1000 M기준-현장에 따라 별도적용 $A = 28.5 \times 1000 / 1000000 = 0.03$ 1. 계획준비 및 조사 1)고급기술자 = $0.57 \text{ 인} \times 162,432 \times 1.0 \text{ KM} = 92,586$ 2)중급기술자 = $1.72 \text{ 인} \times 145,291 \times 1.0 \text{ KM} = 249,900$ 3)초급기술자 = $2.86 \text{ 인} \times 123,318 \times 1.0 \text{ KM} = 352,689$ 4)중급기능사 = $1.14 \text{ 인} \times 124,514 \times 1.0 \text{ KM} = 141,945$ 소 계 2. 도면수동입력 1)고급기술자 = $3.84 \text{ 인} \times 162,432 \times A = 18,712$ 2)정보처리기사 = $3.84 \text{ 인} \times 140,332 \times A = 16,166$ 3)중급기능사(지도제작) = $38.44 \text{ 인} \times 124,514 \times A = 143,589$ 4)PC+편집SW+디지털타이저 = $38.44 \text{ 인} \times 9582 \times A = 11,049$ 소 계 3. 정위치편집 1)고급기술자 = $4.95 \text{ 인} \times 162,432 \times A = 24,121$ 2)정보처리기사 = $4.95 \text{ 인} \times 140,332 \times A = 20,839$ 3)중급기능사(지도제작) = $49.56 \text{ 인} \times 124,514 \times A = 185,127$ 4)PC+편집SW = $49.56 \text{ 인} \times 6081 \times A = 9,041$ 소 계 4. 도면제작편집 1)고급기술자 = $2.59 \text{ 인} \times 162,432 \times A = 12,620$ 2)정보처리기사 = $2.59 \text{ 인} \times 140,332 \times A = 10,903$ 3)중급기능사(지도제작) = $25.92 \text{ 인} \times 124,514 \times A = 96,822$ 4)PC+편집SW(기계경비) = $25.92 \text{ 인} \times 6081 \times A = 4,728$ 소 계 5. 구조화편집 1)고급기술자 = $4.22 \text{ 인} \times 162,432 \times A = 20,563$ 2)중급기술자 = $25.31 \text{ 인} \times 145,291 \times A = 110,319$ 3)중급기능사(지도제작) = $12.66 \text{ 인} \times 124,514 \times A = 47,290$ 4)PC+편집SW(기계경비) = $38.44 \text{ 인} \times 9582 \times A = 11,049$ 소 계 6. 제경비((1+2+3+4+5노무비)*115% $1,580,058 \times 1.15 = 1,817,066$		1,580,058	2,836,203	4,416,261	J00483
		92,586		92,586	
		249,900		249,900	
		352,689		352,689	
		141,945		141,945	
		837,120		837,120	
		18,712		18,712	
		16,166		16,166	
		143,589		143,589	
		11,049		11,049	
		189,516		189,516	
		24,121		24,121	
		20,839		20,839	
		185,127		185,127	
		9,041		9,041	
		239,128		239,128	
		12,620		12,620	
		10,903		10,903	
		96,822		96,822	
		4,728		4,728	
		125,073		125,073	
		20,563		20,563	
		110,319		110,319	
		47,290		47,290	
		11,049		11,049	
		189,221		189,221	
			1,817,066	1,817,066	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
소계			1,817,066	1,817,066	
7. 기술료(노무비계+제경비)* 30%					
(1,580,058 + 1,817,066)*0.3=1,019,137			1,019,137	1,019,137	
소계			1,019,137	1,019,137	
계		1,580,058	2,836,203	4,416,261	
전체 합계		1,580,058	2,836,203	4,416,261	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 443 그로스폼 격자블록(섬유대) 사면고 10m이내 /1M2 그로스폼 격자블록(섬유대)-사면고 10m이내/㎡	33,397	20,154	6,067	59,618	J00484
1. 재 료 비					
1) 그로스폼(섬유대) : 12,000 * 1.477 ㎡ = 17,724	17,724			17,724	
2) 모르타르(1:3) : 89,200 * 0.06 ㎡ = 5,352	5,352			5,352	
3) 섬유 보강띠 : 380 * 0.2 ea = 76	76			76	
소 계	23,152			23,152	
4) 잡재료비(재료비의 5%) : 23,152 * 0.05 = 1,157	1,157			1,157	
계	24,309			24,309	
2. 노 무 비					
1) 모르타주입					
콘크리트공 : 125,217 * 0.018 인 = 2,253		2,253		2,253	
특별인부 : 102,334 * 0.022 인 = 2,251		2,251		2,251	
보통인부 : 84,166 * 0.031 인 = 2,609		2,609		2,609	
배 관 공 : 108,729 * 0.017 인 = 1,848		1,848		1,848	
2) 식생부필터 절개					
보통인부 : 84,166 * 0.013 인 = 1,094		1,094		1,094	
소 계		10,055		10,055	
3) 공구손료(노무비의 3%) : 10,055 * 0.03 = 301			301	301	
계		10,055	301	10,356	
3. 기계경비					
1) 콘크리트 펌프차(32m, 80-95㎡/hr)					
111,149 * 0.050 hr = 5,556	1,697	1,169	2,690	5,556	
2) 크레인(타이어 30TON)					
84,903 * 0.020 hr = 1,697	311	467	919	1,697	
계	2,008	1,636	3,609	7,253	
4. 녹생토 취부공(T=7cm)/㎡ 당 :					
취부면적 : Q= 0.643 ㎡					
1) 재 료 비					
녹 생 토 : 50,000 * 0.077 ㎡ * 0.643 = 2,475	2,475			2,475	
혼합종자 : 20 * 84 g * 0.643 = 1,080	1,080			1,080	
잡재료비(재료비의 3%) : 3,555 * 0.03 = 106	106			106	
소 계	3,661			3,661	
2) 노 무 비					
작업반장 : 105,826 * 0.006 인 * 0.643 = 408		408		408	
특별인부 : 102,334 * 0.027 인 * 0.643 = 1,776		1,776		1,776	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
보통인부 : $84,166 \times 0.052 \text{ 인} \times 0.643 = 2,814$		2,814		2,814	
공구손료(노무비의 2%) : $4,998 \times 0.02 = 99$			99	99	
소 계		4,998	99	5,097	
3) 기계경비					
취부기(25ℓ) : $24,973 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 963$			963	963	
공기압축기(21㎥/min) : $76,425 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 2,947$	1,795	902	250	2,947	
발전기(50kW) : $38,419 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 1,481$	605	732	144	1,481	
크레인(5ton) : $41,171 \times 0.07 \text{ hr} \times 0.643 = 1,852$	400	986	466	1,852	
덤프트럭(6ton) : $44,080 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 1,699$	619	845	235	1,699	
소 계	3,419	3,465	2,058	8,942	
계	7,080	8,463	2,157	17,700	
합 계	33,397	20,154	6,067	59,618	
전체 합계	33,397	20,154	6,067	59,618	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
산근 # 444 그로스폼 격자블록(섬유대) 사면고 10~20m /1M2 그로스폼 격자블록(섬유대)-사면고 10~20m/㎡	33,892	23,060	7,137	64,089	J00485
1. 재 료 비					
1) 그로스폼(섬유대) : 12,000 * 1.477 ㎡ = 17,724	17,724			17,724	
2) 모르타르(1:3) : 89,200 * 0.06 ㎡ = 5,352	5,352			5,352	
3) 섬유 보강띠 : 380 * 0.2 ea = 76	76			76	
소 계	23,152			23,152	
4) 잡재료비(재료비의 5%) : 23,152 * 0.05 = 1,157	1,157			1,157	
계	24,309			24,309	
2. 노 무 비					
1) 모르타주입					
콘크리트공 : 125,217 * 0.023 인 = 2,879		2,879		2,879	
특별인부 : 102,334 * 0.027 인 = 2,763		2,763		2,763	
보통인부 : 84,166 * 0.035 인 = 2,945		2,945		2,945	
배 관 공 : 108,729 * 0.022 인 = 2,392		2,392		2,392	
2) 식생부필터 절개					
보통인부 : 84,166 * 0.018 인 = 1,514		1,514		1,514	
소 계		12,493		12,493	
3) 공구손료(노무비의 3%) : 12,493 * 0.03 = 374			374	374	
계		12,493	374	12,867	
3. 기계경비					
1) 콘크리트 펌프차(32m, 80-95㎡/hr)					
111,149 * 0.060 hr = 6,668	2,037	1,403	3,228	6,668	
2) 크레인(타이어 30TON)					
84,903 * 0.030 hr = 2,545	466	701	1,378	2,545	
계	2,503	2,104	4,606	9,213	
4. 녹생토 취부공(T=7cm)/㎡ 당 :					
취부면적 : Q= 0.643 ㎡					
1) 재 료 비					
녹 생 토 : 50,000 * 0.077 ㎡ * 0.643 = 2,475	2,475			2,475	
혼합종자 : 20 * 84 g * 0.643 = 1,080	1,080			1,080	
잡재료비(재료비의 3%) : 3,555 * 0.03 = 106	106			106	
소 계	3,661			3,661	
2) 노 무 비					
작업반장 : 105,826 * 0.006 인 * 0.643 = 408		408		408	
특별인부 : 102,334 * 0.027 인 * 0.643 = 1,776		1,776		1,776	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
보통인부 : $84,166 \times 0.052 \text{ 인} \times 0.643 = 2,814$		2,814		2,814	
공구손료(노무비의 2%) : $4,998 \times 0.02 = 99$			99	99	
소 계		4,998	99	5,097	
3) 기계경비					
취부기(25ℓ) : $24,973 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 963$			963	963	
공기압축기(21㎥/min) : $76,425 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 2,947$	1,795	902	250	2,947	
발전기(50kW) : $38,419 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 1,481$	605	732	144	1,481	
크레인(5ton) : $41,171 \times 0.07 \text{ hr} \times 0.643 = 1,852$	400	986	466	1,852	
덤프트럭(6ton) : $44,080 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 1,699$	619	845	235	1,699	
소 계	3,419	3,465	2,058	8,942	
계	7,080	8,463	2,157	17,700	
합 계	33,892	23,060	7,137	64,089	
전체 합계	33,892	23,060	7,137	64,089	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 445 그로스폼 격자블록(섬유대) 사면고 20~40m /1M2 그로스폼 격자블록(섬유대)-사면고 20~40m/㎡	34,388	26,388	8,221	68,997	J00486
1. 재 료 비					
1) 그로스폼(섬유대) : 12,000 * 1.477 ㎡ = 17,724	17,724			17,724	
2) 모르타르(1:3) : 89,200 * 0.06 ㎡ = 5,352	5,352			5,352	
3) 섬유 보강띠 : 380 * 0.2 ea = 76	76			76	
소 계	23,152			23,152	
4) 잡재료비(재료비의 5%) : 23,152 * 0.05 = 1,157	1,157			1,157	
계	24,309			24,309	
2. 노 무 비					
1) 모르타주입					
콘크리트공 : 125,217 * 0.028 인 = 3,506		3,506		3,506	
특별인부 : 102,334 * 0.032 인 = 3,274		3,274		3,274	
보통인부 : 84,166 * 0.041 인 = 3,450		3,450		3,450	
배 관 공 : 108,729 * 0.027 인 = 2,935		2,935		2,935	
2) 식생부필터 절개					
보통인부 : 84,166 * 0.026 인 = 2,188		2,188		2,188	
소 계		15,353		15,353	
3) 공구손료(노무비의 3%) : 15,353 * 0.03 = 460			460	460	
계		15,353	460	15,813	
3. 기계경비					
1) 콘크리트 펌프차(32m, 80~95㎡/hr)					
111,149 * 0.070 hr = 7,780	2,377	1,637	3,766	7,780	
2) 크레인(타이어 30TON)					
84,903 * 0.040 hr = 3,395	622	935	1,838	3,395	
계	2,999	2,572	5,604	11,175	
4. 녹생토 취부공(T=7cm)/㎡ 당 :					
취부면적 : Q= 0.643 ㎡					
1) 재 료 비					
녹 생 토 : 50,000 * 0.077 ㎡ * 0.643 = 2,475	2,475			2,475	
혼합종자 : 20 * 84 g * 0.643 = 1,080	1,080			1,080	
잡재료비(재료비의 3%) : 3,555 * 0.03 = 106	106			106	
소 계	3,661			3,661	
2) 노 무 비					
작업반장 : 105,826 * 0.006 인 * 0.643 = 408		408		408	
특별인부 : 102,334 * 0.027 인 * 0.643 = 1,776		1,776		1,776	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
보통인부 : $84,166 \times 0.052 \text{ 인} \times 0.643 = 2,814$		2,814		2,814	
공구손료(노무비의 2%) : $4,998 \times 0.02 = 99$			99	99	
소 계		4,998	99	5,097	
3) 기계경비					
취부기(25ℓ) : $24,973 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 963$			963	963	
공기압축기(21㎥/min) : $76,425 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 2,947$	1,795	902	250	2,947	
발전기(50kW) : $38,419 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 1,481$	605	732	144	1,481	
크레인(5ton) : $41,171 \times 0.07 \text{ hr} \times 0.643 = 1,852$	400	986	466	1,852	
덤프트럭(6ton) : $44,080 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 1,699$	619	845	235	1,699	
소 계	3,419	3,465	2,058	8,942	
계	7,080	8,463	2,157	17,700	
합 계	34,388	26,388	8,221	68,997	
전체 합계	34,388	26,388	8,221	68,997	

산출근거	재 료 비	노 무 비	경 비	합 계	비 고
산근 # 446 그로스폼 격자블록(섬유대) 사면고 40~60m /1M2 그로스폼 격자블록(섬유대)-사면고 40~60m/㎡	34,883	29,296	9,291	73,470	J00487
1. 재 료 비					
1) 그로스폼(섬유대) : 12,000 * 1.477 ㎡ = 17,724	17,724			17,724	
2) 모르타르(1:3) : 89,200 * 0.06 ㎡ = 5,352	5,352			5,352	
3) 섬유 보강띠 : 380 * 0.2 ea = 76	76			76	
소 계	23,152			23,152	
4) 잡재료비(재료비의 5%) : 23,152 * 0.05 = 1,157	1,157			1,157	
계	24,309			24,309	
2. 노 무 비					
1) 모르타주입					
콘크리트공 : 125,217 * 0.033 인 = 4,132		4,132		4,132	
특별인부 : 102,334 * 0.037 인 = 3,786		3,786		3,786	
보통인부 : 84,166 * 0.045 인 = 3,787		3,787		3,787	
배 관 공 : 108,729 * 0.032 인 = 3,479		3,479		3,479	
2) 식생부필터 절개					
보통인부 : 84,166 * 0.031 인 = 2,609		2,609		2,609	
소 계		17,793		17,793	
3) 공구손료(노무비의 3%) : 17,793 * 0.03 = 533			533	533	
계		17,793	533	18,326	
3. 기계경비					
1) 콘크리트 펌프차(32m, 80~95㎡/hr)					
111,149 * 0.080 hr = 8,891	2,716	1,871	4,304	8,891	
2) 크레인(타이어 30TON)					
84,903 * 0.050 hr = 4,244	778	1,169	2,297	4,244	
계	3,494	3,040	6,601	13,135	
4. 녹생토 취부공(T=7cm)/㎡ 당 :					
취부면적 : Q= 0.643 ㎡					
1) 재 료 비					
녹 생 토 : 50,000 * 0.077 ㎡ * 0.643 = 2,475	2,475			2,475	
혼합종자 : 20 * 84 g * 0.643 = 1,080	1,080			1,080	
잡재료비(재료비의 3%) : 3,555 * 0.03 = 106	106			106	
소 계	3,661			3,661	
2) 노 무 비					
작업반장 : 105,826 * 0.006 인 * 0.643 = 408		408		408	
특별인부 : 102,334 * 0.027 인 * 0.643 = 1,776		1,776		1,776	

산출근거	재료비	노무비	경비	합계	비고
보통인부 : $84,166 \times 0.052 \text{ 인} \times 0.643 = 2,814$		2,814		2,814	
공구손료(노무비의 2%) : $4,998 \times 0.02 = 99$			99	99	
소 계		4,998	99	5,097	
3) 기계경비					
취부기(25ℓ) : $24,973 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 963$			963	963	
공기압축기(21㎥/min) : $76,425 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 2,947$	1,795	902	250	2,947	
발전기(50kW) : $38,419 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 1,481$	605	732	144	1,481	
크레인(5ton) : $41,171 \times 0.07 \text{ hr} \times 0.643 = 1,852$	400	986	466	1,852	
덤프트럭(6ton) : $44,080 \times 0.06 \text{ hr} \times 0.643 = 1,699$	619	845	235	1,699	
소 계	3,419	3,465	2,058	8,942	
계	7,080	8,463	2,157	17,700	
합 계	34,883	29,296	9,291	73,470	
전체 합계	34,883	29,296	9,291	73,470	