

지방도 설계 단가산출서



충청북도

1. 노임단가

노임단가표

직 종 명	직 종 코 드	규 격	단위	2024 상 반 기	비 고
건축목공	L003		인	268,058.0	
형틀목공	L004		인	274,978.0	
철 공	L007		인	233,754.0	
철 근 공	L008		인	260,137.0	
석 공	L013		인	258,935.0	
비 계 공	L015		인	280,472.0	
방 수 공	L021		인	212,562.0	
콘크리트공	L025		인	261,283.0	
배 관 공	L028		인	229,482.0	
도 장 공	L032		인	250,776.0	
화약취급공	L038		인	254,202.0	
착 암 공	L039		인	210,152.0	
포 장 공	L041		인	258,360.0	
포 설 공	L042		인	205,982.0	
조 경 공	L050		인	219,533.0	
별 목 부	L051		인	243,490.0	
내선전공	L064		인	270,251.0	
특별인부	L084		인	214,222.0	
보통인부	L085		인	165,545.0	
일반기계운전사	L088		인	161,142.0	
기계설비공	L098		인	233,722.0	
용 접 공	L114		인	267,021.0	
배 관 공(수 도)	L138		인	243,168.0	
고급기술자(측량기술계)	L622		인	269,008.0	
중급기술자(측량기술계)	L623		인	234,406.0	
초급기술자(측량기술계)	L624		인	197,811.0	
측량중급(기능계)	L626		인	215,962.0	
측량초급(기능계)	L627		인	179,991.0	
중급기능사(지도제작)	L629		인	222,688.0	
고급기술자	L702		인	293,799.0	

2. 자재단가

자재 목록표

자재코드	명칭	규격	단위	적용금액	비고
M0144009	보통철선	#8 4.0M/M 10.1M/KG	kg	1,490.0	
M0144012	아연도철선(결속선)	#20 0.9M/M	kg	2,560.0	
M0177012	철못	N50 50x2.64mm 25KG/상자	kg	1,640.0	
M0177018	철못	N75 75x3.25mm 25KG/상자	kg	1,566.0	
M0177030	철못	N150 150x4.88M/M 25KG/상자	kg	1,606.0	
M0414016	알루미늄판	A1050, t=2mm	kg	4,990.0	
M0453021	청동주물	CAC-401	kg	23,200.0	
M056	단부레일	4.0x350x765(2W)	매	50,400.0	
M07176C3	강모래(충청도청주)	세사(시내도착도)	m3	31,000.0	
M0735103	제강슬래그	3-5mm (미끄럼방지용)	TON	220.0	
M0747052	보통시멘트(청주)	40kg/대 (포장품)	대	6,545.0	
M076501E	레미콘	25-16-8(Mpa)	m3	85,540.0	
M0774006	양생제	수성양생피막재, 4-8 M2/L	l	2,500.0	
M0828003	에폭시수지	미끄럼방지용	kg	9,600.0	
M0882021	외송판재(청주)	30x300x3600	m3	670,656.0	
M0888029	외송각재(청주)	30x30x3600	m3	568,860.0	
M1002015	비계파이프(단관비계)	48.6x2.3mm	m	4,225.0	
M1002021	조임철물	직교, 자재	ea	2,800.0	
M1002024	받침철물		ea	4,000.0	
M1002027	이음철물	48.6mm용	ea	2,300.0	
M1002103	철물	양카용	ea	550.0	
M1056002	문양거푸집(스치로폴)	910x910x25mm	m2	6,037.0	
M106103	내부코너패널(EURO FORM)	400*1200	m2	18,700.0	
M106202	유로폼패널	600x1200mm (부속품별도)	매	29,000.0	
M114203	스페이서	벽체용	ea	300.0	
M114304	스페이서	슬래브 및 기초용	ea	110.0	
M114606	아스팔트콤파운드	1종, KSF-4052	kg	2,200.0	
M1152003	아스팔트(유제)	RS(C)-1,2,3,4 P/K(200 l)	d/m	190,000.0	
M1155009	아스팔트콘크리트(공장상차도, 청주)	#78 표층용	m/t	101,000.0	
M1386006	데리네이트	φ 100mm 토공용(양면)	ea	12,000.0	
M1386041	데리네이트	φ 100mm 옹벽, 교량용(양면)	ea	10,000.0	
M1386042	데리네이트	φ 100mm 가드레일용(양면)	ea	11,000.0	
M13920191	도로표지병(양면)	130x110x30mm	ea	9,500.0	
M1404009	도로반사경	φ 1000mm (SUS, 지주포함)	set	260,000.0	
M1407006	교통안전표지판	삼각형(90cm), 고휘도	set	84,000.0	

자재 목록표

자재코드	명칭	규격	단위	적용금액	비고
M14070061	교통안전표지판	삼각형(120cm), 고휘도	set	139,200.0	
M1407012	교통안전표지판	원형(φ90cm), 고휘도	set	154,000.0	
M1407025	교통안전표지판	오각형(900x300x900)	조	154,000.0	
M1434203	낙석방지책 단부지주	150x150x2000x3500	본	550,000.0	
M1434303	중간지주	150x75x5x7x3500	본	154,290.0	
M1434403	와이어로프	φ 18x3x7	m	5,500.0	
M1434503	능형망(pvc코팅)	#8x58x58	m2	5,400.0	
M1488003	도로표지용유리알	1호, 일반형	kg	1,700.0	
M1500019	도로용페인트	응착식 백색(KSM6080,R5)	kg	3,140.0	
M1500020	도로용페인트	응착식 황색(KSM6080,R3)	kg	4,100.0	
M1500021	프라이머	응착식 도료용 접착제 18ℓ	l	4,500.0	
M1534007	맨홀뚜껑(주철제)	Φ648KS	조	230,000.0	
M1551009	주철제우수받이	1000x400x400	조	410,000.0	
M1629109	다웰바(DOWEL BAR)	φ 32x1000(도색형)	EA	10,500.0	
M16291091	다웰바(DOWEL BAR)	φ 25x800(도색형)	EA	6,000.0	
M1662203	STS 집수구	250x250x400H	set	372,000.0	
M1791009	THP유공관(배수유공관)	200 x 4m	m	7,390.0	
M1972103	메가마이트 I (Megamite I)	28mm	kg	12,712.0	
M1989042	전기뇌관(ID)	3.5m x 500개 (하이데토)	ea	3,920.0	
M2028003	장섬유부직포	2.0T/M (맹암거)	m2	1,200.0	
M2034012	방수쉬트(ECB)	1.0t x 2m	m ²	7,500.0	
M2046009	해양오탁방지막(SILT PROTECTOR)	KSP8000 5x20m 25Ton	set	1,200,000.0	
M2049537	SE.PP.FILTER MAT (부직포)	350g/M2 3Ton SE350	m2	1,590.0	
M2064003	수평창고무지수판	시공조인트용BOX연결부용 (KCH2010)	M	1,900.0	
M2064112	PVC지수판	200x5T KSM3805	m	2,600.0	
M2538006	잔디	300x300x30mm (흙부착)	매	430.0	
M2559003	녹화끈	3mmx2000m	m	7.0	
M2567003	벚짚거적	1m x 60m/매	m2	600.0	
M3093003	삭분(충진제)	미끄럼방지용	kg	630.0	
M3114065	탄성실란트	2액 폴리우레탄계 KSF4910 13.6kg/통	kg	3,800.0	
M3189003	베이스찬널	20x90x70x2.3t	m	4,340.0	
M3192003	툽찬널	20x40x70x2.3t	m	3,780.0	
M3198003	외벽판넬(벽)	1200x2400mm	매	48,000.0	
M3201003	외벽판넬(창문)	1200x2400mm (900*1200)	매	87,000.0	
M3204003	외벽판넬(철제문)	1200x2400mm(900*2100)	매	185,550.0	

충청북도

자재 목록표

자재코드	명칭	규격	단위	적용금액	비고
M3216003	내벽판넬(벽A)	1200x2400mm(스트립보드+스트립보드)	매	37,500.0	
M3219003	내벽판넬(목재문)	1200x2400mm	매	142,500.0	
M3219206	박공판넬	L=2400mm	매	3,980.0	
M3222012	트러스(TRUSS)	SPAN 7.2m(C-60x30x10x2.3t)	set	80,850.0	
M3225003	중도리(PURLIN)	C-60x30x10x2.3t	m	1,650.0	
M3234003	지붕판(ROOF)	0.5 Keystone plate	m ²	8,610.0	
M3258051	출입구채양	600*1200	set	40,500.0	
M3261003	천정판(CEILING)	미장합판+50mm그라스울	매	11,100.0	
M3270003	판넬조인바	L=2400mm	set	6,000.0	
M3430511	T-BAR	25x38x0.4T KS	m	930.0	
M4077021	조합페인트	KSM6020 2급 백색 18ℓ	l	5,361.0	
M4092005	신나	KSM6060 2중 18ℓ (조합페인트용)	l	2,708.0	
M4119003	퍼티	319, 회색(18ℓ)	l	3,491.0	
M4218053	스치로폴	T=10m/m(비중0.03)	m ²	1,197.0	
M4218055	스치로폴	T=20m/m 비중 0.03	m ²	2,993.0	
M4332011	보통합판(내수),청주	12 x1220x2440mm (1급T-1)	m ²	12,261.0	
M5369811	PVC파이프(일반용VG1)	30mm x 3.1T x 4m	m	1,680.0	
M5370007	PVC파이프(일반용VG1)	50mm x 4m	m	3,502.0	
M5370013	PVC파이프(일반용VG1)	100mm x 4m	m	10,605.0	
M7644015	PVC전선관(HI전선관)	54mm	m	2,081.0	
M7662005	폴리에틸렌(PE)전선관	16mm (KSC8445)	m	300.0	
M7662007	폴리에틸렌(PE)전선관	22mm (KSC8445)	m	404.0	
M8007403	방수소켓	6A 250V	ea	743.0	
M8031021	백열전구	220V 30W (투명)	ea	1,200.0	
M8916009	연마지	120# 230x280mm (공연마용)	매	230.0	
M8922017	다이아몬드톱날(블레이드)	φ 14" x 3.2t (콘크리트,아스팔트용)	매	169,800.0	
M8933903	버튼비트	38x76mm	ea	170,000.0	
M90150051	PVC용접봉	Φ2.5 (국산)	kg	5,000.0	
M9247029	PE필름(저밀도)	0.1mmx180cmx91m	m ²	617.0	
M9276007	복합비료	21-17-17 25kg/포	kg	1,700.0	
M9327003	산소	99% 6000ℓ(기체) 40ℓ	l	3.03	
M9342003	아세틸렌	98% (용접용) 1kg=853ℓ	kg	23,700.0	
M9384003	프로판가스	일반용	kg	1,936.0	
M9516023	PP마대(일반용)	45x70cm	개	220.0	
MA24-001	관로표지못	075x110mm	개	9,000.0	

자재 목록표

자재코드	명칭	규격	단위	적용금액	비고
MA24-002	경광등	KS-125	대	64,200.0	
MA24-003	객쇠	10*100	kg	300.0	
MA24-004	착색제	M-GREEN	kg	16,000.0	
MA24-005	피복양생제	화이버	kg	1,000.0	
MA24-006	침식안정제	접착제(CMS)	kg	2,200.0	
MA24-007	낙석방지책와이어고정구	φ 12*40	set	6,900.0	
MA24-008	고정구B/N	φ 12*40	ea	1,500.0	
MA24-009	매트고정판	80*80*30	ea	2,520.0	
MA24-010	양카핀	D=16mm, L=0.50m	ea	600.0	
MA24-011	착지핀	D=16mm, L=0.35m	ea	400.0	
MA24-012	도막방수제	슈프림데크코트	kg	5,000.0	
MA24-013	도막방수제	데크코트펠트	m ²	2,000.0	
MA24-014	도막방수제	슈프림교면프라이머	l	3,333.0	
MA24-015	무수축혼화제	접착증강재	kg	2,500.0	
MA24-016	침투방수재	타이트씨란	L	13,000.0	
MA24-017	R/S녹생토	암질면용	m ³	72,000.0	
MA24-018	표지판지주	Φ76.3*4000	ea	63,000.0	
MA24-019	표지판지주	Φ89.1*5000	ea	110,000.0	
MA24-020	유압할암봉		ea	1,950,000.0	
MA24-021	PE안전망	90함(4*4)	m ²	1,400.0	
MA24-022	미진동파쇄제		kg	17,200.0	
MA24-023	팁(날)		ea	6,000.0	
MA24-024	종자	혼합종자	kg	10,000.0	
MA24-025	이동식축중기	무선개량판	ea	4,000,000.0	
MA24-026	이동식축중기	무선인디케이터 출력용	ea	4,000,000.0	
MA24-027	물		L	1.27	
MA24-028	도로표지용페인트(수용성)	KSM6080, 백색(R5)	L	8,800.0	
MA24-029	도로표지용페인트(수용성)	KSM6080, 황색(R4)	L	9,650.0	
MA24-030	가설방음벽(주주파이프)	Φ48*2.3t	m	5,500.0	
MA24-031	가설방음벽(지주파이프)	Φ48*2.3t*2m	ea	11,000.0	
MA24-032	가설방음벽(횡대파이프)	Φ48*2.3t	m	5,500.0	
MA24-033	가설방음벽(보조지주)	Φ48*2.3t	m	5,500.0	
MA24-034	가설방음벽(클램프)	Φ48용	ea	2,400.0	
MA24-035	가설방음벽(연결핀)	Φ48용	ea	1,600.0	
MA24-036	가설방음벽(가설방음판)	200*500*30t	m ²	47,000.0	

자재 목록표

자재코드	명 칭	규 격	단위	적 용 금 액	비 고
MA24-037	가설방음벽(H-Bar)		m	6,000.0	
MA24-038	드레인보드	t=10mm	m2	4,000.0	
MA24-039	강관동바리	48.6x2.4, L=2.6~4.0	본	24,500.0	
MA24-040	쇄석골재(청주,도착도)	#57, 25mm	m3	21,000.0	
MA24-041	차선규제봉	φ 200x φ 80x750mm	EA	30,000.0	
MA24-042	차선규제봉	φ 200x φ 80x450mm	EA	28,000.0	
MA24-043	황동주물	CAC-201	kg	22,000.0	
MA24-044	L형앵커볼트	19x250	EA	1,130.0	
MA24-045	코팅피복철선	#8, PVC코팅	m	400.0	
MA24-046	코팅피복철선	#8, PVC코팅(황선)	m	300.0	
MA24-047	스프라이스	φ 25x1070	개	25,000.0	
MA24-048	컨테이너(사무실)	9.0x3.0x2.6m	동	4,400,000.0	
MA24-049	컨테이너(창고)	9.0x3.0x2.6m	동	4,100,000.0	
MA24-050	가드레일(표준레일)	4.0x350x4330(2W)	매	140,000.0	
MA24-051	가드레일(연결볼트)	Φ 16x33	set	600.0	
MA24-052	가드레일(취부볼트)	Φ 19x180(PIPE용)	set	2,300.0	
MA24-053	가드레일(지주)	Φ 139.8x4.5x2000	본	101,000.0	
MA24-054	주주캡	Φ 139.8	개	2,900.0	
MA24-055	가드레일(고규격)	3.2x460x4330mm(3W)	매	198,000.0	
MA24-056	단부레일	3.2x460x865(3W)	매	75,000.0	
MA24-057	와이어로프	16mm x 6 x 24t	m	3,000.0	
MA24-058	와이어로프	18mm x 3 x 7t	m	5,500.0	
MA24-059	스틸앵커(용융도금)	Φ 25x1000	ea	20,000.0	
MA24-060	교차클립	120x120x60	ea	5,800.0	
MA24-061	클립	3/4"	ea	1,700.0	
MA24-062	철선(황선)	#8,PVC코팅	m	300.0	

충청북도

자재코드	명칭	규격	단위	가격정보		물가지료		유통물가		물가정보		거래가격		적용단가	비고
				단가	페이지										
M0144009	보통철선	#B 4.0M/M 10.1M/KG	kg		1,490	27	1,700	42	1,660	31	1,530	85	1,490	물자/27	
M0144012	아연도철선(결속선)	#20 0.9M/M	kg		2,560	27	3,250	42	2,670	31	2,690	85	2,560	물자/27	
M0177012	철못	N50 50x2.64mm 25KG/상자	kg		1,643	28	1,883	43	1,900	31	1,640	84	1,640	거기/84	
M0177018	철못	N75 75x3.25mm 25KG/상자	kg		1,611	28	1,871	43	1,890	31	1,566	84	1,566	거기/84	
M0177030	철못	N150 150x4.88M/M 25KG/상자	kg		1,631	28	1,871	43	1,890	31	1,606	84	1,606	거기/84	
M0414016	알루미늄판	A1050, t=2mm	kg		4,990	45	5,850	48	5,550	52	5,350	82	4,990	물자/45	
M0453021	정동주물	CAC-401	kg		23,200	43	23,400	45					23,200	물자/43	
M056	단부레일	4.0x350x765(2M)	M		60,000	162	50,400	227					50,400	유물/227	
M0717603	강모래(충청도정주)	세사(시나도축도)	m3				32,000	61	31,000	55			31,000	물경/55	
M0735103	제강슬래그	3-5mm (미끄럼방지용)	TON						220	133			220	물경/133	
M0747052	보통시멘트(정주)	40kg/대 (포장품)	대		7,545	65			6,545	58	6,727	104	6,545	물경/58	
M076501E	레이콘	25-16-8(Mpa)	m3		86,600	73	90,500	66	85,540	57			85,540	물경/57	
M0774006	양생제	수상양생피막제, 4-8 M2/L	l		2,500	78							2,500	물자/78	
M0828003	애록시수지	미끄럼방지용	kg		9,600	642			13,300	265			9,600	물자/642	
M0882021	외송판재(정주)	30x300x3600	m3		748,500	97	885,026	73			670,656	150	670,656	거기/150	
M0888029	외송각재(정주)	30x30x3600	m3		688,620	98	885,026	73	820,356	85	568,860	150	568,860	거기/150	
M1002015	비계파이프(단관버케)	48.6x2.3mm	m		4,375	105	5,660	82	6,325	88	4,225	167	4,225	거기/167	
M1002021	조임철물	직교,자재	ea		3,600	105	3,800	82	2,800	88			2,800	물경/88	
M1002024	반침철물		ea		4,000	105	4,300	82					4,000	물자/105	
M1002027	이음철물	48.6mm용	ea		2,300	105	2,500	82	2,300	88			2,300	물자/105	
M1002103	철물	양카용	ea								997	4501	550	23쪽자	
M1056002	문양가꾸폼(스지로폴)	910x910x25mm	m2		6,037	111	6,037	84					6,037	물자/111	
M1061103	내부코너패널(ER0 FORM)	400x1200	m2		22,000	107			24,000	88	18,700	167	18,700	거기/167	

자재코드	명칭	규격	단위	가격정보		유통물가		물가정보		거래가격		적용단가	비고
				단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지		
M106202	유로폼패널	600x1200mm (부속품별도)	매		31,500	107	38,170	84	37,800	88	29,000	167	29,000 거기/167
M114203	스페이서	벽체용	ea		300	112							300 물자/112
M114304	스페이서	슬래브 및 기초용	ea		110	112					110	174	110 물자/112
M114606	아스팔트폼마운트	1층(SF-4052)	kg				2,200	381	2,200	492			2,200 유물/381
M1152003	아스팔트(유제)	RS(C)-1,2,3,4 P(K(200ℓ))	d/m		230,000	114	230,000	178	190,000	171	230,000	177	190,000 물정/171
M1155009	아스팔트크래프트(공정장차도, 침주)	#78 표층용	m/t		101,000	114	101,300	178					101,000 물자/114
M1386006	테리네이트	φ 100mm 토공용 (양면)	ea		12,000	167			15,000	242			12,000 물자/167
M1386041	테리네이트	φ 100mm 운벽, 교량용 (양면)	ea		10,000	167	15,000	214	15,000	242			10,000 물자/167
M1386042	테리네이트	φ 100mm 기드레일용 (양면)	ea		11,000	167	15,000	214	15,000	242			11,000 물자/167
M13920191	도로표지(양면)	130x110x30mm	ea		10,000	164	10,000	214	9,500	234			9,500 물정/234
M1404009	도로반사경	φ 100mm (SUS, 지주포함)	set				290,000	222	260,000	275	280,000	248	260,000 물정/275
M1407006	교통안전표지판	삼각형(90cm), 고휘도	set				111,900	224	93,500	267	84,000	247	84,000 거기/247
M14070061	교통안전표지판	삼각형(120cm), 고휘도	set				175,000	224	154,000	267	139,200	247	139,200 거기/247
M1407012	교통안전표지판	원형(φ90cm), 고휘도	set				178,800	224	154,000	267	156,000	247	154,000 물정/267
M1407025	교통안전표지판	오각형(900x300x900)	조				180,000	225	154,000	267	168,000	247	154,000 물정/267
M1434203	낙석방지책 단부지주	150x150x2000x3500	본		1,130,000	416	550,000	357					550,000 유물/357
M1434303	중간지주	150x75x57x3500	본		154,200	416	190,000	357					154,200 물자/416
M1434403	외이(아로프)	φ 18x3x7	m		5,500	416							5,500 물자/416
M1434503	능형망(pvc코팅)	#8x58x58	m ²		11,300	416	5,400	348	9,400	419	8,250	528	5,400 유물/348
M1468003	도로표지용유리알	1호, 일반형	kg		1,700	166			1,700	231	1,700	244	1,700 물자/166
M1500019	도로용페인트	음착식 백색(KSM6080, R5)	kg		3,140	598	3,140	471	3,200	231	3,200	244	3,140 물자/598
M1500020	도로용페인트	음착식 황색(KSM6080, R3)	kg		4,140	598	4,140	471	4,200	231	4,100	244	4,100 거기/244
M1500021	프라이머	음착식 도로용 점착제 18ℓ	l		4,500	598	4,500	471	4,500	231	4,550	244	4,500 물자/598

자재코드	명칭	규격	단위	가격정보		물가지료		유통물가		물가정보		거래가격		적용단가	비고
				단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지		
M1534007	맨홀뚜껑(주철제)	Φ648KS	조		350,000	174	275,000	195	230,000	207	357,460	234	230,000	물경/207	
M1551009	주철제우수받이	1000x400x400	조				410,000		410,000	210			410,000	물경/210	
M1629109	다웰바(DOWEL BAR)	Φ32x1000(도색형)	EA				15,000		15,000	119	10,500	375	10,500	거가/375	
M16291091	다웰바(DOWEL BAR)	Φ25x800(도색형)	EA				8,000		8,000	119	6,000	375	6,000	거가/375	
M1662203	STS 짐수구	250x250x400H	set		372,000	188							372,000	물자/188	
M1791009	THP유공관(배수유공관)	200 x 4m	m		8,750	886	7,380	588					7,380	유물/588	
M1972103	메가마이트 I (Megamite I)	2Φmm	kg				12,712	130	12,712	170	12,712	374	12,712	유물/130	
M1989042	진기노면(1D)	3.5mx 500개 (하이데토)	ea		4,300	289	3,920	130	3,920	170	3,920	374	3,920	유물/130	
M2028003	장섬유부직포	2.0T/M (맹암거)	m2		1,380	296	1,350	125	1,200	116	1,380	382	1,200	물경/116	
M2034012	방수쉬트(ECB)	1.0t x 2m	m ²						7,500	463			7,500	물경/463	
M2046009	해양오염차단막(SILT PROTECTOR)	KSF8000 5x20m 25Ton	set								1,200,000	382	1,200,000	거가/382	
M2049537	SE-PP-FILTER MAT (부직포)	350g/M2 3Ton SE350	m2		1,590	296	1,650	125	1,600	116	1,590	382	1,590	물자/296	
M2064003	수평강고무지수판	시공조인트용80X연결부용 (KCH201C	M				2,500	129	2,500	119	1,900	375	1,900	거가/375	
M2064112	PVC지수판	200x5T KSM8805	m		4,500	293			7,000	119	2,600	375	2,600	거가/375	
M2538006	진디	300x300x30mm (흙부착)	매				480	234	430	357			480	유물/234	
M2559003	녹화관	3mmx2000m	m								7	402	7	거가/402	
M2567003	벗꽃거죽	1m x 60m/매	m2		800	317			600	331	600	398	600	물경/331	
M3093003	식본(충진제)	미끄럼방지용	kg						630	265			630	물경/265	
M3114065	탄성실라트	2 ^번 폴리우레탄계 KSF4910 13.6kg/통	kg		3,800	487							3,800	물자/487	
M3189003	베이스실라트	20x90x70x2.3t	m		4,340	502	4,340	507			4,340	745	4,340	물자/502	
M3192003	榻辰널	20x40x70x2.3t	m		3,780	502	3,780	507			3,780	745	3,780	물자/502	
M3198003	외벽판넬(벽)	1200x2400mm	매		48,000	502	48,000	507			48,000	745	48,000	물자/502	
M3201003	외벽판넬(창문)	1200x2400mm (900*1200)	매		87,000	502	87,000	507			87,000	745	87,000	물자/502	

자재코드	명칭	규격	단위	가격정보		물가지료		유통물가		물가정보		거래가격		적용단가	비고
				단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지		
M3204003	외벽판넬(철판)	1200x2400mm(900x2100)	매		185,550	502	185,550	507	185,550	507		188,550	745	185,550	물자/502
M3216003	내벽판넬(벽)	1200x2400mm(스트림보드+스트림보드)	매		37,500	502	37,500	507	37,500	507		37,500	745	37,500	물자/502
M3219003	내벽판넬(목재문)	1200x2400mm	매		142,500	502	142,500	507	142,500	507		142,500	745	142,500	물자/502
M3219206	벽공판넬	L=2400mm	매		3,980	502	3,980	507	3,980	507		3,980	745	3,980	물자/502
M3222012	트러스(TRUSS)	SPAN 7.2m (G-60x30x10x2.3t)	set		108,000	502	108,000	508	108,000	508		108,000	745	80,850	유물/508
M3225003	중도리(PURLIN)	C-60x30x10x2.3t	m		1,650	502	1,650	507	1,650	507		1,650	745	1,650	물자/502
M3234003	지붕판(ROOF)	0.5 keystone plate	m2		8,610	502	8,610	507	8,610	507		8,610	745	8,610	물자/502
M3258051	출입구제양	600x1200	set		40,500	502	40,500	507	40,500	507		40,500	745	40,500	물자/502
M3261003	천정판(CEILING)	미장합판+50mm그라스울	매		11,100	502	11,100	507	11,100	507		11,100	745	11,100	물자/502
M3270003	판넬조인바	L=2400mm	set				6,000	517						6,000	유물/517
M3430511	T-BAR	25x38x0.4T KS	m		930	502	930	507	930	507		930	745	930	물자/502
M4077021	조합페인트	KSM6020 2급 백색 18ℓ	l		5,361	589	6,666	466	6,666	466		6,666	615	5,361	물자/589
M4092005	신나	KSM6060 2종 18ℓ (조합페인트용)	l				3,583	466	3,583	466	2,708	3,477	615	2,708	물경/508
M4119003	퍼티	319, 회색(18ℓ)	l		3,491	599	4,849	469	4,849	469				3,491	물자/599
M4218053	스치로폴	T=10mm(비중0.03)	m2		1,197	651	1,197	392	1,197	392	1,234	612	793	1,197	물자/651
M4218055	스치로폴	T=20mm(비중 0.03)	m2		2,993	651	2,993	392	2,993	392	3,086	612	793	2,993	물자/651
M4332011	보통합판(내수), 정주	12 x1220x2440mm (1급T-I)	m2								13,907	598	671	12,261	거기/671
M5369811	PVC파이프(일반용(VI))	30mm x 3.1T x 4m	m		1,795	754	1,900	554	1,900	554	2,022	734	793	1,680	거기/793
M5370007	PVC파이프(일반용(VI))	50mm x 4m	m		4,207	754	4,775	564	4,775	564	4,747	734	793	3,502	거기/793
M5370013	PVC파이프(일반용(VI))	100mm x 4m	m		12,255	754	14,050	554	14,050	554	13,827	734	793	10,605	거기/793
M7644015	폴리에틸렌(PE)전선관	54mm	m		2,360	1106	2,546	860	2,546	860	2,546	1240	1024	2,081	거기/1024
M7662005	폴리에틸렌(PE)전선관	16mm (KSC8445)	m		300	1101					317	1241	1026	300	물자/1101
M7662007	폴리에틸렌(PE)전선관	22mm (KSC8445)	m		440	1101					404	1241	1026	404	물경/1241

자재코드	명칭	규격	단위	가격정보		물가지료		유통물가		물가정보		거래가격		적용단가	비고
				단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지		
M8007403	방수소켓	6A 250V	ea									743	1037	743	거가/1037
M8031021	백열전구	220V 30W (투명)	ea			1,200	1207							1,200	물자/1207
M8916009	연마지	120# 230x280mm (공연마용)	매			340	1412	385	1168			230	1337	230	거가/1337
M8922017	다이아몬드톱날(블레이드용)	Φ14" x 3.21 (콘크리트,아스팔트용)	매			196,000	1414	169,800	1166			210,000	1338	169,800	유물/1166
M8933903	버튼버트	38x76mm	ea					170,000	1168					170,000	유물/1168
M90150051	PVC응집봉	Φ2.5 (국산)	kg					7,000	1193			5,000	1327	5,000	거가/1327
M9247029	PE필름(자일도)	0.1mmx180cmx91m	m2			767	18	767	1182			617	1460	617	거가/1460
M9276007	복합비료	21-17-17 25kg/포	kg			1,700	24	1,700	247					1,700	물자/24
M9327003	산소	98% 6000ℓ (기체) 40ℓ	l			3.03	2-33	3.03	1190			3.33	1451	3.03	물자/2-33
M9342003	아세틸렌	98% (용접용) 1kg=853ℓ	kg			27,300	2-33	23,700	1190			45,000	1451	23,700	유물/1190
M9384003	프로판가스	일반용	kg			2,200	2-32	2,416	1189			1,936	1451	1,936	거가/1451
M9516023	PP마넨(일반용)	45x70cm	개			220	2-48	220	1198					220	물자/2-48
MA24-001	관로포지못	Ø75x110mm	개					9,000	539					9,000	유물/539
MA24-002	경광등	KS-125	대									64,200	1102	64,200	거가/1102
MA24-003	객쇠	10x100	kg											300	가정/150/작성
MA24-004	착색제	M-GREEN	kg					16,000	234			16,000	335	16,000	유물/234
MA24-005	피복양생제	화이버	kg									1,000	398	1,000	물정/395
MA24-006	침식인정제	침식제(CMS)	kg					2,500	234			2,200	398	2,200	거가/398
MA24-007	낙석방지책외이어고정구	Φ12x40	set			6,900	190							6,900	물자/190
MA24-008	고정구/N	Φ12x40	ea			1,500	190							1,500	물자/190
MA24-009	매트고정판	80*80*30	ea			3,000	322					2,520	333	2,520	물정/333
MA24-010	양카핀	D=16mm,L=0.50m	ea			600	314	700				800	396	600	물자/314
MA24-011	착지핀	D=16mm,L=0.35m	ea			400	314	500				700	396	400	물자/314

자재코드	명칭	규격	단위	가격정보		물가지료		유통물가		물가정보		거래가격		적용단가	비고
				단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지	단가	페이지		
MA24-012	도막방수제	슈프림테크코트	kg		5,000	480						5,000	573	5,000	물자/480
MA24-013	도막방수제	테크코트펠트	m2		2,000	480						2,000	573	2,000	물자/480
MA24-014	도막방수제	슈프림교면프라이머	l		3,333	520						3,333	573	3,333	물자/520
MA24-015	무수축혼화제	접착증강제	kg				2,500	108						2,500	유물/108
MA24-016	침투방수제	타이트세란	L				13,000	476						13,000	유물/476
MA24-017	R/S녹생토	양질면용	m3				72,000	248				72,000	397	72,000	유물/248
MA24-018	표지판지주	Φ76.3*4000	ea				63,000	225		85,000	267	80,000	247	63,000	유물/225
MA24-019	표지판지주	Φ89.1*5000	ea							110,000	267	110,000	247	110,000	물경/267
MA24-020	유압할암봉		ea							1,950,000	1035			1,950,000	물경/1035
MA24-021	PE안전망	90형(4*4)	m2		1,400	110								1,400	물자/110
MA24-022	미진동파쇄제		kg		17,200	323								17,200	물자/323
MA24-023	팁(날)		ea							6,000	1035			6,000	물경/1035
MA24-024	중자	혼합중자	kg		10,000	317		13,000	234			15,600	397	10,000	물자/317
MA24-025	이동식축중기	무선개량판	ea									4,000,000	1349	4,000,000	거가/1349
MA24-026	이동식축중기	무선인디케이터 출력용	ea									4,000,000	1349	4,000,000	거가/1349
MA24-027	물		L		1.27	2-328				1.27	572			1.27	물자/2-328
MA24-028	도로표지용페인트(수용성)	KSM6080, 백색(R5)	L		9,244	598		9,244	471	8,900	231	8,800	244	8,800	거가/244
MA24-029	도로표지용페인트(수용성)	KSM6080, 황색(R4)	L		10,033	598		10,033	471	9,700	231	9,650	244	9,650	거가/244
MA24-030	가설방음벽(주주파이프)	Φ48*2.3t	m		5,500	1092								5,500	물자/1092
MA24-031	가설방음벽(지주파이프)	Φ48*2.3t*2m	ea		11,000	1092								11,000	물자/1092
MA24-032	가설방음벽(홀대파이프)	Φ48*2.3t	m		5,500	1092								5,500	물자/1092
MA24-033	가설방음벽(보조지주)	Φ48*2.3t	m		5,500	1092								5,500	물자/1092
MA24-034	가설방음벽(클램프)	Φ48용	ea		2,400	1092								2,400	물자/1092

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 경 보		물 가 자 료		유 통 물 가		물 가 경 보		거 래 가 격		적 용 단 가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
MA24-035	가설방음벽(연결핀)	Φ48용	ea			1,600	1092							1,600	물자/1092
MA24-036	가설방음벽(기설방음판)	200*500*30t	m ²			47,000	1092							47,000	물자/1092
MA24-037	가설방음벽(H-Bar)		m			6,000	277							6,000	물자/277
MA24-038	드레인보드	t=10mm	m ²									4,000	374	4,000	거기/374
MA24-039	강관동바리	48.6x2.4, L=2.6-4.0	본			28,200	145	28,480	82	27,800	88	24,500	167	24,500	거기/167
MA24-040	쇄석골재(청주,도착도)	#57, 25mm	m ³					22,000	61	21,000	55			21,000	물경/55
MA24-041	차선규제봉	Φ 200x Φ 80x750mm	EA			33,000	206			30,000	237			30,000	물경/237
MA24-042	차선규제봉	Φ 200x Φ 80x450mm	EA			30,000	206	46,000	217	28,000	237			28,000	물경/237
MA24-043	황동주물	CAC-201	kg			22,000	83	22,000	45					22,000	물자/83
MA24-044	L형앵커볼트	19x250	EA					1,130	53			1,150	96	1,130	유물/53
MA24-045	코팅피복철선	#8, PVC코팅	m			400	98							400	물자/98
MA24-046	코팅피복철선	#8, PVC코팅(황선)	m			630	416	335	348	300	429			300	물경/429
MA24-047	스프라이스	Φ 25x1070	개			25,000	456							25,000	물자/456
MA24-048	콘테이너(사무실)	9.0x3.0x2.6m	동			4,600,000	556					4,400,000	752	4,400,000	거기/752
MA24-049	콘테이너(창고)	9.0x3.0x2.6m	동									4,100,000	752	4,100,000	거기/752
MA24-050	가드레일(표준레일)	4.0x350x4330(2W)	매			186,000	162	140,000	231			205,000	260	140,000	유물/231
MA24-051	가드레일(연결볼트)	Φ 19x33	set			600	163	1,000	227	1,000	251	1,000	260	600	물자/163
MA24-052	가드레일(취부볼트)	Φ 19x180(P1PE용)	set			2,300	163	3,300	227	2,500	251			2,300	물자/163
MA24-053	가드레일(지주)	Φ 139.8x4.5x2000	본			156,160	162	101,000	227	110,000	255	145,000	260	101,000	유물/227
MA24-054	주주캡	Φ 139.8	개			3,000	162	2,900	227			4,200	260	2,900	유물/227
MA24-055	가드레일(고규격)	3.2x460x4330mm(3W)	매			196,000	162			238,000	250	238,000	260	196,000	물자/162
MA24-056	단부레일	3.2x460x865(3W)	매			108,000	162					75,000	260	75,000	거기/260
MA24-057	외이머프	16mm x 6 x 24t	m			3,000	416	5,600	357			4,090	266	3,000	물자/416

자 재 코 드	명 칭	규 격	단 위	가 격 경 보		물 가 자 료		유 통 물 가		물 가 경 보		거 래 가 격		적 용 단 가	비 고
				단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지	단 가	페이지		
MA24-058	외이어포프	18mm x 3 x 7t	m			5,500	416							5,500	물자/416
MA24-059	스틸앵커(용융도금)	Φ25x1000	ea			24,000	2-255	20,000	357					20,000	유물/357
MA24-060	교차클립	120x120x60	ea			5,800	2-249							5,800	물자/2-249
MA24-061	클립	3/4"	ea					1,700	357			2,600	266	1,700	유물/357
MA24-062	철선(황선)	#8, PVC코팅	m			630	416	335	348	300	429			300	물정/429

경비단가 (1단:단가1)

코 드	명 칭	규 격	단 위	경 비	비 고
GD00010	하차비	인력	ton	2,262.0	
GD00020	대형브레이카용 치즐	0.7M3	원	223,000.0	
GD00030	대형브레이카용 치즐	1.0M3(1.2)	원	645,000.0	
GD00040	구역화물(10.5TON)	10km이내	ton	87,720.0	
GD00050	구역화물(10.5TON)	30km까지	ton	133,480.0	
GD00060	전기료		kwh	104.0	산업용
GD00070	부지임대료		m2	30,000.0	
GD00130	에어호스	1.91cm	HR	59.0	

3. 중기사용료

중기목록표

코 드	중 기 명	규 격	수량단위	합 계	노무비	재료비	경 비 비고
E0001010019	볼도저(무한궤도)	19 TON	1 HR	126,029	55,700	36,917	33,412
E0001010032	볼도저(무한궤도)	32 TON	1 HR	162,112	55,700	61,429	44,983
E0001010032_R3	볼도저(무한궤도)	32 TON, (리퍼3 조합)	1 HR	168,283	55,700	61,429	51,154
E0001030032	유압식 리퍼	32 TON	1 HR	2,057			2,057
E0002010020	굴삭기(무한궤도)	0.2 M3	1 HR	76,442	55,700	7,701	13,041
E0002010020_A	굴삭기(무한궤도) + 부착용집	0.2 M3	1 HR	79,632	55,700	7,701	16,231
E0002010040	굴삭기(무한궤도)	0.4 M3	1 HR	87,453	55,700	15,375	16,378
E0002010060	굴삭기(무한궤도)	0.6 M3	1 HR	93,498	55,700	15,841	21,957
E0002010060_A	굴삭기(무한궤도)	0.6M3(브레이커조합)	1 HR	101,548	55,700	15,062	30,786
E0002010060_B	굴삭기(무한궤도)	0.6M3(부착집계조합)	1 HR	98,206	55,700	15,062	27,444
E0002010070	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3	1 HR	96,843	55,700	18,015	23,128
E0002010070-BR	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(발파암)	1 HR	100,392	55,700	18,015	26,677
E0002010070-RR	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(리핑암)	1 HR	98,096	55,700	18,015	24,381
E0002010070_A	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(브레이커조합)	1 HR	106,726	55,700	17,129	33,897
E0002010070_B	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(진동컴팩터조	1 HR	100,369	55,700	18,015	26,654
E0002010070_C	굴삭기(무한궤도)	0.7 M3(부착집계조합)	1 HR	102,330	55,700	18,015	28,615
E0002010100	굴삭기(무한궤도)	1.0 M3	1 HR	113,885	55,700	30,284	27,901
E0002010100_A	굴삭기(무한궤도)	1.0 M3(압쇄기, 펄버이	1 HR	131,679	55,700	30,284	45,695
E0002010100_B	굴삭기(무한궤도)	1.0 M3(브레이커조합)	1 HR	130,268	55,700	28,795	45,773
E0002010100_C	굴삭기(무한궤도)	1.0 M3(브레이커조합)	1 HR	149,551	55,700	30,284	63,567
E0002110018	굴삭기(타이어)	0.18 M3	1 HR	79,656	55,700	8,839	15,117
E0002110018_A	굴삭기(타이어)	0.18M3(브레이커조합)	1 HR	81,925	55,700	8,269	17,956
E0002110060	굴삭기(타이어)	0.6 M3	1 HR	99,690	55,700	18,310	25,680
E0002300002	대형 브레이카	0.2 M3용	1 HR	2,839			2,839
E0002300006	대형 브레이카	0.6 M3용	1 HR	8,829			8,829
E0002300007	대형 브레이카	0.7 M3용	1 HR	10,769			10,769
E0002300010	대형 브레이카	1.0 M3용	1 HR	17,872			17,872
E0002400007	유압식 진동 콤팩터(굴삭기부	0.7 M3용	1 HR	3,526			3,526
E0002500100	압쇄기(펄버라이저)	1.0M3용	1 HR	17,794			17,794
E0003010172	로더(무한궤도)	1.72 M3	1 HR	106,467	55,700	22,488	28,279
E0003010172-BR	로더(무한궤도)	1.72 M3(발파암)	1 HR	108,984	55,700	22,488	30,796
E0003020057	로더 (타이어)	0.57 M3	1 HR	69,094	55,700	6,415	6,979
E0003020095	로더(타이어)	0.95 M3	1 HR	76,124	55,700	11,365	9,059
E0003020095-A	로더(타이어)	0.95 M3	1 HR	86,845	55,700	11,365	19,780
E0003020172	로더(타이어)	1.72 M3	1 HR	96,886	55,700	17,964	23,222

2015
년 신

중기목록표

코 드	중 기 명	규 격	수량단위	합 계	노무비	재료비	경 비 비고
E0003020172-RR	로더(타이어)	1.72 M3	1 HR	106,868	55,700	22,488	28,680
E0003020287	로더(타이어)	2.87 M3	1 HR	115,876	55,700	30,063	30,113
E0005020036	모터그레이더	3.6 M (일반용)	1 HR	128,134	55,700	28,665	43,769
E0006020025	덤프트럭	2.5 톤	1 HR	58,494	47,231	5,094	6,169
E0006020045	덤프트럭	4.5 톤	1 HR	63,216	47,231	8,783	7,202
E0006020060	덤프트럭	6 TON	1 HR	69,154	47,231	14,053	7,870
E0006020105	덤프트럭	10.5 TON	1 HR	83,249	47,231	24,770	11,248
E0006020150	덤프트럭	15 TON	1 HR	103,263	55,700	27,932	19,631
E0006020150-BR	덤프트럭	15 TON(발파암)	1 HR	107,123	55,700	27,932	23,491
E0006020150-RR	덤프트럭	15 TON(리핑암)	1 HR	105,056	55,700	27,932	21,424
E0006020150_A	덤프트럭	15 TON(자동덮개)	1 HR	103,677	55,700	27,932	20,045
E0006100150_T	덤프트럭 자동덮개시설	15 TON	1 HR	414			414
E0011060010	매캐덤 롤러(자주식)	8-10 TON	1 HR	76,809	55,700	11,416	9,693
E0011060012	매캐덤 롤러(자주식)	10-12 TON	1 HR	81,771	55,700	13,969	12,102
E0012060008	탠덤롤러(자주식)	5 - 8 TON	1 HR	71,735	55,700	7,510	8,525
E0013050007	진동 롤러 (핸드가이드식)	0.7 톤	1 HR	38,581	33,571	3,164	1,846
E0013060025	진동롤러(자주식)	2.5 TON	1 HR	63,881	55,700	3,308	4,873
E0013060100	진동롤러(자주식)	10 TON	1 HR	104,990	55,700	23,830	25,460
E0013060120	진동롤러(자주식)	12 TON	1 HR	109,249	55,700	26,147	27,402
E0014060008	타이어롤러(자주식)	5 - 8 TON	1 HR	74,830	55,700	7,672	11,458
E0014060015	타이어롤러(자주식)	8 - 15 TON	1 HR	86,155	55,700	12,526	17,929
E0015060032	양축식 롤러(자주식)	32 TON	1 HR	169,613	55,700	52,875	61,038
E0016300080	래머	80 KG	1 HR	35,079	33,571	1,015	493
E0017300015	플레이트 콤팩터	1.5 TON	1 HR	35,735	33,571	1,582	582
E0021010025	무한궤도 크레인	25 TON (0.76 M3)	1 HR	99,921	55,700	14,664	29,557
E0021010050	무한궤도 크레인	50 TON (1.91 M3)	1 HR	143,713	55,700	18,331	69,682
E0021040010	크레인(타이어)	10 TON	1 HR	92,526	55,700	6,723	30,103
E0021040015	크레인(타이어)	15 TON	1 HR	104,870	55,700	8,316	40,854
E0021040020	크레인(타이어)	20 TON	1 HR	116,541	55,700	9,555	51,286
E0021040025	크레인(타이어)	25 TON	1 HR	123,160	55,700	10,793	56,667
E0021040030	크레인(타이어)	30 TON	1 HR	124,113	55,700	13,624	54,789
E0021040040	크레인(타이어)	40 TON	1 HR	138,141	55,700	16,988	65,453
E0021050005	트럭탑제형 크레인	5 TON	1 HR	65,015	47,231	7,790	9,994
E0021050010	트럭탑제형 크레인	10 TON	1 HR	84,708	47,231	15,734	21,743
E0021050015	트럭탑제형 크레인	15 TON	1 HR	92,160	47,231	16,803	28,126

중기목록표

코 드	중 기 명	규 격	수량단위	합 계	노무비	재료비	경 비	비 고
E0027020020	트럭 트랙터 및 평판트레일러	20 TON	1 HR	101,249	55,700	29,196	16,353	
E0027020040	트럭 트랙터 및 평판트레일러	40 TON	1 HR	121,045	55,700	36,274	29,071	
E0027020060	트럭 트랙터 및 평판트레일러	60 TON	1 HR	142,936	55,700	46,537	40,699	
E0032010001	아스팔트 피니셔	1.7 M	1 HR	113,812	55,700	9,534	48,578	
E0032010003	아스팔트 피니셔	3 M	1 HR	126,947	55,700	17,707	53,540	
E0033020038	아스팔트 디스트리뷰터	3800 L	1 HR	88,111	55,700	17,344	15,067	
E0034300400	아스팔트 스프레이어	400 L	1 HR	35,991	33,571	1,677	743	
E0042050020	콘크리트 믹서	0.20 M3	1 HR	36,380	33,571	1,748	1,061	
E0042050045	콘크리트 믹서	0.45 M3	1 HR	40,460	33,571	5,246	1,643	
E0044300400	커터(콘크리트및아스팔트용)	320-400 MM	1 HR	44,310	33,571	8,863	1,876	
E0045040021	콘크리트 펌프차	21 M(65~75 M3/hr)	1 HR	129,105	55,700	25,262	48,143	
E0045040032	콘크리트 펌프차	32 M(80~95 M3/hr)	1 HR	153,501	55,700	29,730	68,071	
E0046110350	콘크리트 진동기	엔진식플렉시블형Φ4	1 HR	1,578		1,450	128	
E0051050150	크러셔(이동식)	150(260KW) TON/hr	1 HR	148,758	55,700		93,058	
E0052050103	공기압축기(이동식)	10.3 M3/Min	1 HR	82,142	55,700	20,968	5,474	
E0052050210	공기압축기(이동식)	21.0M3/MIN	1 HR	104,012	55,700	40,756	7,556	
E0052100027	소형브레이카(공압식)	2.7m ³ /min	1 HR	727			727	2017 년 개
E0054050110	크로울러드릴(탑승유압식)	110 KW	1 HR	108,146	55,700	29,123	23,323	
E0055010080	유압식할암기	φ80 mm	1 HR	5,306			5,306	
E0057010020	노면파쇄기	2 M	1 HR	295,371	55,700	77,821	161,850	
E0057020095	소형노면파쇄기	0.95 m ²	1 HR	10,721			10,721	
E0063300022	디젤 파일햄머	2.2 TON	1 HR	87,609	55,700	20,429	11,480	
E0065160120	강연성인장기	120 TON	1 HR	3,677			3,677	
E0072040055	물탱크(살수차)	5500 L	1 HR	72,091	47,231	15,390	9,470	
E0072040160	물탱크(살수차)	16000 L	1 HR	86,742	47,231	21,348	18,163	
E0072050125	이동식 임목파쇄기	93.25kW	1 HR	92,423	47,231		45,192	
E0072060020	부착용 집게	0.2 KW	1 HR	3,484			3,484	
E0072060070	부착용 집게	0.7-0.8 KW	1 HR	5,487			5,487	
E0072100485	동력분무기	4.85Kw	1 HR	2,301		2,057	244	
E0073300010	라인 마커	10Km/hr	1 HR	76,273	33,571	27,405	15,297	
E0073600090	차선 제거기	6.71kW	1 HR	45,891	33,571	8,752	3,568	
E0075050025	발전기	25 KW	1 HR	43,595	33,571	6,787	3,237	
E0075050050	발전기	50 KW	1 HR	51,751	33,571	13,733	4,447	
E0075050250	발전기	250 KW	1 HR	105,759	33,571	60,457	11,731	
E0077300050	건설용펌프(자흡식)	50mm(1.49kw X 10m)	1 HR	67			67	

중기목록표

코 드	중 기 명	규 격	수량단위	합 계	노무비	재료비	경 비 비고
E0077300150	건설용펌프(자흡식)	150mm(14.92kw X 20n	1 HR	301			301
E0077500016	취부기 (녹생토 암절개면 보: 11.94 kW		1 HR	19,246			19,246
E0077500025	취부기 (녹생토 암절개면 보: 18.65 kW		1 HR	29,714			29,714
E0078120015	디젤엔진	11.19 KW	1 HR	2,677		2,362	315
E0088010019	에어호스	(1.91cm) X 3B X 50M	1 HR	59			59
E0088020001	바이브레이터	봉상후랙시블	1 HR	42			42

중기산출내역

중 기 명 : 불도저(무한궤도) 19 TON

중기가격 : 184,499 천원

분류코드 : E0001010019

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	불도저(무한궤도)	0.1811	천원	184,499	33,412.7	
	* 소 계				33,412	
재 료 비	경 유	25	L	1,273.00	31,825.0	
	잡 품	16	%		5,092.0	
	* 소 계				36,917	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				126,029	

중 기 명 : 불도저(무한궤도) 32 TON

중기가격 : 248,388 천원

분류코드 : E0001010032

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	불도저(무한궤도)	0.1811	천원	248,388	44,983.0	
	* 소 계				44,983	
재 료 비	경 유	41.6	L	1,273.00	52,956.8	
	잡 품	16	%		8,473.0	
	* 소 계				61,429	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				162,112	

중기산출내역

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	44,983	44,983.0	
	유압식 리퍼/32 TON	3	HR	2,057	6,171.0	
	* 소 계				51,154	
재 료 비	불도저(무한궤도)/32 TON	1	HR	61,429.00	61,429.0	
	* 소 계				61,429	
노 무 비	불도저(무한궤도)/32 TON	1	HR	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				168,283	

중 기 명 : 유압식 리퍼 32 TON

중기가격 : 25,875 천원

분류코드 : E0001030032

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	유압식 리퍼	0.0795	천원	25,875	2,057.0	
	* 소 계				2,057	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				2,057	

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.2 M3

중기가격 : 62,550 천원

분류코드 : E0002010020

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	62,550	13,041.6	
	* 소 계				13,041	
재 료 비	경 유	5	L	1,273.00	6,365.0	
	잡 품	21	%		1,336.6	
	* 소 계				7,701	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				76,442	

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) + 부착용집게 0.2 M3

중기가격 : 62,550 천원

분류코드 : E0002010020_A

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2038	천원	62,550	12,747.6	
	부착용 집게/0.2 KW	1	HR	3,484	3,484.0	
	* 소 계				16,231	
재 료 비	경 유	5	L	1,273.00	6,365.0	
	잡 품	21	%		1,336.6	
	* 소 계				7,701	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				79,632	

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.4 M3

중기가격 : 78,556 천원

분류코드 : E0002010040

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	78,556	16,378.9	
	* 소 계				16,378	
재 료 비	경 유	9.9	L	1,273.00	12,602.7	
	잡 품	22	%		2,772.5	
	* 소 계				15,375	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				87,453	

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.6 M3

중기가격 : 105,310 천원

분류코드 : E0002010060

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	105,310	21,957.1	
	* 소 계				21,957	
재 료 비	경 유	10.2	L	1,273.00	12,984.6	
	잡 품	22	%		2,856.6	
	* 소 계				15,841	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				93,498	

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.6M3(브레이커조합)

중기가격 : 105,310 천원

분류코드 : E0002010060_A

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	105,310	21,957.1	
	대형 브레이카/0.6 M3용	1	HR	8,829	8,829.0	
	* 소 계				30,786	
재 료 비	경 유	10.2	L	1,273.00	12,984.6	
	잡 품	16	%		2,077.5	
	* 소 계				15,062	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				101,548	

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.6M3(부착집계조합)

중기가격 : 105,310 천원

분류코드 : E0002010060_B

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	105,310	21,957.1	
	부착용 집계/0.7-0.8 KW	1	HR	5,487	5,487.0	
	* 소 계				27,444	
재 료 비	경 유	10.2	L	1,273.00	12,984.6	
	잡 품	16	%		2,077.5	
	* 소 계				15,062	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				98,206	

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3

중기가격 : 110,926 천원

분류코드 : E0002010070

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	110,926	23,128.0	
	* 소 계				23,128	
재 료 비	경 유	11.6	L	1,273.00	14,766.8	
	잡 품	22	%		3,248.6	
	* 소 계				18,015	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				96,843	

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3(발파암)

중기가격 : 110,926 천원

분류코드 : E0002010070-BR

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2405	천원	110,926	26,677.7	
	* 소 계				26,677	
재 료 비	경 유	11.6	L	1,273.00	14,766.8	
	잡 품	22	%		3,248.6	
	* 소 계				18,015	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				100,392	

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3(리핑암)

중기가격 : 110,926 천원

분류코드 : E0002010070-RR

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2198	천원	110,926	24,381.5	
	* 소 계				24,381	
재 료 비	경 유	11.6	L	1,273.00	14,766.8	
	잡 품	22	%		3,248.6	
	* 소 계				18,015	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				98,096	

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 0.7 M3(브레이커조합)

중기가격 : 110,926 천원

분류코드 : E0002010070_A

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	110,926	23,128.0	
	대형 브레이카/0.7 M3용	1	HR	10,769	10,769.0	
	* 소 계				33,897	
재 료 비	경 유	11.6	L	1,273.00	14,766.8	
	잡 품	16	%		2,362.6	
	* 소 계				17,129	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				106,726	

중기산출내역

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	23,128	23,128.0	
	유압식 진동 컴팩터(굴삭기부착용)/0.7 M3용	1	HR	3,526	3,526.0	
	* 소 계				26,654	
재 료 비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	18,015.00	18,015.0	
	* 소 계				18,015	
노 무 비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				100,369	

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	23,128	23,128.0	
	부착용 집게/0.7-0.8KW	1	HR	5,487	5,487.0	
	* 소 계				28,615	
재 료 비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	18,015.00	18,015.0	
	* 소 계				18,015	
노 무 비	굴삭기(무한궤도)/0.7 M3	1	HR	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				102,330	

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 1.0 M3

중기가격 : 133,819 천원

분류코드 : E0002010100

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	133,819	27,901.2
	* 소 계				27,901
재 료 비	경 유	19.5	L	1,273.00	24,823.5
	잡 품	22	%		5,461.1
	* 소 계				30,284
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0
	* 소 계				55,700
	** 총 계				113,885

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 1.0 M3(압쇄기, 펠버라이저)

중기가격 :

분류코드 : E0002010100_A

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3(발파암)	1	HR	27,901	27,901.0
	압쇄기(펠버라이저)/1.0M3용	1	HR	17,794	17,794.0
	* 소 계				45,695
재 료 비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3(발파암)	1	HR	30,284.00	30,284.0
	* 소 계				30,284
노 무 비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3(발파암)	1	HR	55,700.0	55,700.0
	* 소 계				55,700
	** 총 계				131,679

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 1.0 M3(브레이커조합)

중기가격 : 133,819 천원

분류코드 : E0002010100_B

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)	0.2085	천원	133,819	27,901.2	
	대형 브레이카/1.0 M3용	1	HR	17,872	17,872.0	
	* 소 계				45,773	
재 료 비	경 유	19.5	L	1,273.00	24,823.5	
	잡 품	16	%		3,971.7	
	* 소 계				28,795	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				130,268	

중 기 명 : 굴삭기(무한궤도) 1.0 M3(브레이커조합,압쇄기)

중기가격 :

분류코드 : E0002010100_C

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3(발파암)	1	HR	27,901	27,901.0	
	대형 브레이카/1.0 M3용	1	HR	17,872	17,872.0	
	압쇄기(필버라이저)/1.0M3용	1	HR	17,794	17,794.0	
	* 소 계				63,567	
재 료 비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3(발파암)	1	HR	30,284.00	30,284.0	
	* 소 계				30,284	
노 무 비	굴삭기(무한궤도)/1.0 M3(발파암)	1	HR	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				149,551	

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(타이어) 0.18 M3

중기가격 : 66,336 천원

분류코드 : E0002110018

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(타이어)	0.2279	천원	66,336	15,117.9	
	* 소 계				15,117	
재 료 비	경 유	5.6	L	1,273.00	7,128.8	
	잡 품	24	%		1,710.9	
	* 소 계				8,839	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				79,656	

중 기 명 : 굴삭기(타이어) 0.18M3(브레이크조합)

중기가격 : 66,336 천원

분류코드 : E0002110018_A

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(타이어)	0.2279	천원	66,336	15,117.9	
	대형 브레이크/0.2 M3용	1	HR	2,839	2,839.0	
	* 소 계				17,956	
재 료 비	경 유	5.6	L	1,273.00	7,128.8	
	잡 품	16	%		1,140.6	
	* 소 계				8,269	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				81,925	

중기산출내역

중 기 명 : 굴삭기(타이어) 0.6 M3

중기가격 : 112,684 천원

분류코드 : E0002110060

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	굴삭기(타이어)	0.2279	천원	112,684	25,680.6	
	* 소 계				25,680	
재 료 비	경 유	11.6	L	1,273.00	14,766.8	
	잡 품	24	%		3,544.0	
	* 소 계				18,310	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				99,690	

중 기 명 : 대형 브레이카 0.2 M3용

중기가격 : 4,302 천원

분류코드 : E0002300002

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	대형 브레이카	0.6601	천원	4,302	2,839.7	
	* 소 계				2,839	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				2,839	

중기산출내역

중 기 명 : 대형 브레이크 0.6 M3용

중기가격 : 13,376 천원

분류코드 : E0002300006

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	대형 브레이크	0.6601	천원	13,376	8,829.4	
	* 소 계				8,829	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				8,829	

중 기 명 : 대형 브레이크 0.7 M3용

중기가격 : 16,315 천원

분류코드 : E0002300007

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	대형 브레이크	0.6601	천원	16,315	10,769.5	
	* 소 계				10,769	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				10,769	

중기산출내역

중 기 명 : 대형 브레이카 10 M3용

중기가격 : 27,076 천원

분류코드 : E0002300010

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	대형 브레이카	0.6601	천원	27,076	17,872.8	
	* 소 계				17,872	
	재 료 비					
	* 소 계					
	노 무 비					
	* 소 계					
	** 총 계				17,872	

중 기 명 : 유압식 진동 콤팩터(굴삭기부착용) 0.7 M3용

중기가격 : 11,046 천원

분류코드 : E0002400007

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	유압식 진동 콤팩터(굴삭기부착용)	0.3193	천원	11,046	3,526.9	
	* 소 계				3,526	
	재 료 비					
	* 소 계					
	노 무 비					
	* 소 계					
	** 총 계				3,526	

중기산출내역

중 기 명 : 압쇄기(펼버라이저) 1.0M3용

중기가격 : 26,957 천원

분류코드 : E0002500100

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	압쇄기(펼버라이저)	0.6601	천원	26,957	17,794.3	
	* 소 계				17,794	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				17,794	

중 기 명 : 로더(무한궤도) 1.72 M3

중기가격 : 118,571 천원

분류코드 : E0003010172

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	로더(무한궤도)	0.2385	천원	118,571	28,279.1	
	* 소 계				28,279	
재 료 비	경 유	14.6	L	1,273.00	18,585.8	
	잡 품	21	%		3,903.0	
	* 소 계				22,488	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				106,467	

중기산출내역

중 기 명 : 로더(무한궤도) 1.72 M3(발파암)

중기가격 : 111,381 천원

분류코드 : E0003010172-BR

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	로더(타이어)	0.2765	천원	111,381	30,796.8	
	* 소 계				30,796	
재 료 비	경 유	14.6	L	1,273.00	18,585.8	
	잡 품	21	%		3,903.0	
	* 소 계				22,488	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				108,984	

중 기 명 : 로더 (타이어) 0.57 M3

중기가격 : 33,474 천원

분류코드 : E0003020057

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	로더 (타이어)	0.2085	천원	33,474	6,979.3	
	* 소 계				6,979	
재 료 비	경 유	3.5	L	1,273.00	4,455.5	
	잡 품	44	%		1,960.4	
	* 소 계				6,415	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				69,094	

중기산출내역

중 기 명 : 로더(타이어) 0.95 M3

중기가격 : 43,453 천원

분류코드 : E0003020095

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	로더(타이어)	0.2085	천원	43,453	9,059.9	
	* 소 계				9,059	
재 료 비	경 유	6.2	L	1,273.00	7,892.6	
	잡 품	44	%		3,472.7	
	* 소 계				11,365	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				76,124	

중 기 명 : 로더(타이어) 0.95 M3

중기가격 :

분류코드 : E0003020095-A

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	로더(타이어)/0.95 M3	1	HR	9,059	9,059.0	
	소형노면파쇄기/0.95 m ³	1	HR	10,721	10,721.0	
	* 소 계				19,780	
재 료 비	로더(타이어)/0.95 M3	1	HR	11,365.00	11,365.0	
	* 소 계				11,365	
노 무 비	로더(타이어)/0.95 M3	1	HR	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				86,845	

중기산출내역

중 기 명 : 로더(타이어) 1.72 M3

중기가격 : 111,381 천원

분류코드 : E0003020172

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	로더(타이어)	0.2085	천원	111,381	23,222.9	
	* 소 계				23,222	
재 료 비	경 유	9.8	L	1,273.00	12,475.4	
	잡 품	44	%		5,489.1	
	* 소 계				17,964	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				96,886	

중 기 명 : 로더(타이어) 1.72 M3

중기가격 : 111,381 천원

분류코드 : E0003020172-RR

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	로더(타이어)	0.2575	천원	111,381	28,680.6	
	* 소 계				28,680	
재 료 비	경 유	14.6	L	1,273.00	18,585.8	
	잡 품	21	%		3,903.0	
	* 소 계				22,488	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				106,868	

중기산출내역

중 기 명 : 로더(타이어) 2.87 M3

중기가격 : 144,429 천원

분류코드 : E0003020287

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	로더(타이어)	0.2085	천원	144,429	30,113.4	
	* 소 계				30,113	
재 료 비	경 유	16.4	L	1,273.00	20,877.2	
	잡 품	44	%		9,185.9	
	* 소 계				30,063	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				115,876	

중 기 명 : 모터그레이더 3.6 M (일반용)

중기가격 : 290,250 천원

분류코드 : E0005020036

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	모터그레이더	0.1508	천원	290,250	43,769.7	
	* 소 계				43,769	
재 료 비	경 유	16.2	L	1,273.00	20,622.6	
	잡 품	39	%		8,042.8	
	* 소 계				28,665	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				128,134	

중기산출내역

중 기 명 : 덤프트럭 2.5 톤

중기가격 : 20,793 천원

분류코드 : E0006020025

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭	0.2967	천원	20,793	6,169.2	
	* 소 계				6,169	
재 료 비	경 유	2.9	L	1,273.00	3,691.7	
	잡 품	38	%		1,402.8	
	* 소 계				5,094	
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				58,494	

중 기 명 : 덤프트럭 4.5 톤

중기가격 : 24,274 천원

분류코드 : E0006020045

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭	0.2967	천원	24,274	7,202.0	
	* 소 계				7,202	
재 료 비	경 유	5	L	1,273.00	6,365.0	
	잡 품	38	%		2,418.7	
	* 소 계				8,783	
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				63,216	

중기산출내역

중 기 명 : 덤프트럭 6 TON

중기가격 : 26,526 천원

분류코드 : E0006020060

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭	0.2967	천원	26,526	7,870.2	
	* 소 계				7,870	
재 료 비	경 유	8	L	1,273.00	10,184.0	
	잡 품	38	%		3,869.9	
	* 소 계				14,053	
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				69,154	

중 기 명 : 덤프트럭 10.5 TON

중기가격 : 49,355 천원

분류코드 : E0006020105

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭	0.2279	천원	49,355	11,248.0	
	* 소 계				11,248	
재 료 비	경 유	14.1	L	1,273.00	17,949.3	
	잡 품	38	%		6,820.7	
	* 소 계				24,770	
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				83,249	

중기산출내역

중 기 명 : 덤프트럭 15 TON

중기가격 : 86,142 천원

분류코드 : E0006020150

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭	0.2279	천원	86,142	19,631.7	
	* 소 계				19,631	
재 료 비	경 유	15.9	L	1,273.00	20,240.7	
	잡 품	38	%		7,691.4	
	* 소 계				27,932	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				103,263	

중 기 명 : 덤프트럭 15 TON(발파암)

중기가격 : 86,142 천원

분류코드 : E0006020150-BR

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭	0.2679	천원	86,142	23,077.4	
	덤프트럭 자동덮개시설/15 TON	1	HR	414	414.0	
	* 소 계				23,491	
재 료 비	경 유	15.9	L	1,273.00	20,240.7	
	잡 품	38	%		7,691.4	
	* 소 계				27,932	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				107,123	

중기산출내역

중 기 명 : 덤프트럭 15 TON(리핑암)

중기가격 : 86,142 천원

분류코드 : E0006020150-RR

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭	0.2439	천원	86,142	21,010.0	
	덤프트럭 자동덮개시설/15 TON	1	HR	414	414.0	
	* 소 계				21,424	
재 료 비	경 유	15.9	L	1,273.00	20,240.7	
	잡 품	38	%		7,691.4	
	* 소 계				27,932	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				105,056	

중 기 명 : 덤프트럭 15 TON(자동덮개)

중기가격 : 86,142 천원

분류코드 : E0006020150_A

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭	0.2279	천원	86,142	19,631.7	
	덤프트럭 자동덮개시설/15 TON	1	HR	414	414.0	
	* 소 계				20,045	
재 료 비	경 유	15.9	L	1,273.00	20,240.7	
	잡 품	38	%		7,691.4	
	* 소 계				27,932	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				103,677	

중기산출내역

중 기 명 : 덤프트럭 자동덮개시설 15 TON

중기가격 : 1,546 천원

분류코드 : E0006100150_T

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	덤프트럭 자동덮개시설	0.2684	천원	1,546	414.9	
	* 소 계				414	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				414	

중 기 명 : 매캐덤 롤러(자주식) 8-10 TON

중기가격 : 53,794 천원

분류코드 : E0011060010

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	매캐덤 롤러(자주식)	0.1802	천원	53,794	9,693.6	
	* 소 계				9,693	
재 료 비	경 유	7.6	L	1,273.00	9,674.8	
	잡 품	18	%		1,741.4	
	* 소 계				11,416	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				76,809	

중기산출내역

중 기 명 : 매캐덤 롤러(자주식) 10-12 TON

중기가격 : 67,161 천원

분류코드 : E0011060012

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	매캐덤 롤러(자주식)	0.1802	천원	67,161	12,102.4	
	* 소 계				12,102	
재 료 비	경 유	9.3	L	1,273.00	11,838.9	
	잡 품	18	%		2,131.0	
	* 소 계				13,969	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				81,771	

중 기 명 : 탠덤롤러(자주식) 5 - 8 TON

중기가격 : 45,760 천원

분류코드 : E0012060008

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	탠덤롤러(자주식)	0.1863	천원	45,760	8,525.0	
	* 소 계				8,525	
재 료 비	경 유	5	L	1,273.00	6,365.0	
	잡 품	18	%		1,145.7	
	* 소 계				7,510	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				71,735	

중기산출내역

중 기 명 : 진동 롤러 (핸드가이드식) 0.7 톤

중기가격 : 6,537 천원

분류코드 : E0013050007

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	진동 롤러 (핸드가이드식)	0.2825	천원	6,537	1,846.7	
	* 소 계				1,846	
재 료 비	경 유	2.2	L	1,273.00	2,800.6	
	잡 품	13	%		364.0	
	* 소 계				3,164	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				38,581	

중 기 명 : 진동롤러(자주식) 2.5 TON

중기가격 : 17,252 천원

분류코드 : E0013060025

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	진동롤러(자주식)	0.2825	천원	17,252	4,873.6	
	* 소 계				4,873	
재 료 비	경 유	2.3	L	1,273.00	2,927.9	
	잡 품	13	%		380.6	
	* 소 계				3,308	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				63,881	

중기산출내역

중 기 명 : 진동롤러(자주식) 10 TON

중기가격 : 90,125 천원

분류코드 : E0013060100

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	진동롤러(자주식)	0.2825	천원	90,125	25,460.3	
	* 소 계				25,460	
재 료 비	경 유	14.4	L	1,273.00	18,331.2	
	잡 품	30	%		5,499.3	
	* 소 계				23,830	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				104,990	

중 기 명 : 진동롤러(자주식) 12 TON

중기가격 : 97,000 천원

분류코드 : E0013060120

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	진동롤러(자주식)	0.2825	천원	97,000	27,402.5	
	* 소 계				27,402	
재 료 비	경 유	15.8	L	1,273.00	20,113.4	
	잡 품	30	%		6,034.0	
	* 소 계				26,147	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				109,249	

중기산출내역

중 기 명 : 타이어롤러(자주식) 5 - 8 TON

중기가격 : 58,914 천원

분류코드 : E0014060008

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	타이어롤러(자주식)	0.1945	천원	58,914	11,458.7
	* 소 계				11,458
재 료 비	경 유	4.9	L	1,273.00	6,237.7
	잡 품	23	%		1,434.6
	* 소 계				7,672
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0
	* 소 계				55,700
	** 총 계				74,830

중 기 명 : 타이어롤러(자주식) 8 - 15 TON

중기가격 : 92,182 천원

분류코드 : E0014060015

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	타이어롤러(자주식)	0.1945	천원	92,182	17,929.3
	* 소 계				17,929
재 료 비	경 유	8	L	1,273.00	10,184.0
	잡 품	23	%		2,342.3
	* 소 계				12,526
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0
	* 소 계				55,700
	** 총 계				86,155

중기산출내역

중 기 명 : 양족식 롤러(자주식) 32 TON

중기가격 : 319,406 천원

분류코드 : E0015060032

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	양족식 롤러(자주식)	0.1911	천원	319,406	61,038.4	
	* 소 계				61,038	
재 료 비	경 유	35.2	L	1,273.00	44,809.6	
	잡 품	18	%		8,065.7	
	* 소 계				52,875	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				169,613	

중 기 명 : 래머 80 KG

중기가격 : 1,330 천원

분류코드 : E0016300080

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	래머	0.3708	천원	1,330	493.1	
	* 소 계				493	
재 료 비	휘 발 유	0.7	L	1,319.00	923.3	
	잡 품	10	%		92.3	
	* 소 계				1,015	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				35,079	

중기산출내역

중 기 명 : 플레이트 콤팩터 1.5 TON

중기가격 : 1,570 천원

분류코드 : E0017300015

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	플레이트 콤팩터	0.3708	천원	1,570	582.1	
	* 소 계				582	
재 료 비	휘 발 유	1	L	1,319.00	1,319.0	
	잡 품	20	%		263.8	
	* 소 계				1,582	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				35,735	

중 기 명 : 무한궤도 크레인 25 TON (0.76 M3)

중기가격 : 181,226 천원

분류코드 : E0021010025

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	무한궤도 크레인	0.1631	천원	181,226	29,557.9	
	* 소 계				29,557	
재 료 비	경 유	9.6	L	1,273.00	12,220.8	
	잡 품	20	%		2,444.1	
	* 소 계				14,664	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				99,921	

중기산출내역

중 기 명 : 무한궤도 크레인 50 TON (1.91 M3)

중기가격 : 422,061 천원

분류코드 : E0021010050

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	무한궤도 크레인	0.1651	천원	422,061	69,682.2	
	* 소 계				69,682	
재 료 비	경 유	12	L	1,273.00	15,276.0	
	잡 품	20	%		3,055.2	
	* 소 계				18,331	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				143,713	

중 기 명 : 크레인(타이어) 10 TON

중기가격 : 131,000 천원

분류코드 : E0021040010

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	크레인(타이어)	0.2298	천원	131,000	30,103.8	
	* 소 계				30,103	
재 료 비	경 유	3.8	L	1,273.00	4,837.4	
	잡 품	39	%		1,886.5	
	* 소 계				6,723	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				92,526	

중기산출내역

중 기 명 : 크레인(타이어) 15 TON

중기가격 : 177,785 천원

분류코드 : E0021040015

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	크레인(타이어)	0.2298	천원	177,785	40,854.9	
	* 소 계				40,854	
재 료 비	경 유	4.7	L	1,273.00	5,983.1	
	잡 품	39	%		2,333.4	
	* 소 계				8,316	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				104,870	

중 기 명 : 크레인(타이어) 20 TON

중기가격 : 223,178 천원

분류코드 : E0021040020

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	크레인(타이어)	0.2298	천원	223,178	51,286.3	
	* 소 계				51,286	
재 료 비	경 유	5.4	L	1,273.00	6,874.2	
	잡 품	39	%		2,680.9	
	* 소 계				9,555	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				116,541	

중기산출내역

중 기 명 : 크레인(타이어) 25 TON

중기가격 : 275,488 천원

분류코드 : E0021040025

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	크레인(타이어)	0.2057	천원	275,488	56,667.8	
	* 소 계				56,667	
재 료 비	경 유	6.1	L	1,273.00	7,765.3	
	잡 품	39	%		3,028.4	
	* 소 계				10,793	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				123,160	

중 기 명 : 크레인(타이어) 30 TON

중기가격 : 315,425 천원

분류코드 : E0021040030

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	크레인(타이어)	0.1737	천원	315,425	54,789.3	
	* 소 계				54,789	
재 료 비	경 유	7.7	L	1,273.00	9,802.1	
	잡 품	39	%		3,822.8	
	* 소 계				13,624	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				124,113	

중기산출내역

중 기 명 : 크레인(타이어) 40 TON

중기가격 : 376,820 천원

분류코드 : E0021040040

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	크레인(타이어)	0.1737	천원	376,820	65,453.6	
	* 소 계				65,453	
재 료 비	경 유	8.5	L	1,273.00	10,820.5	
	잡 품	57	%		6,167.6	
	* 소 계				16,988	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				138,141	

중 기 명 : 트럭탑제형 크레인 5 TON

중기가격 : 38,469 천원

분류코드 : E0021050005

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	트럭탑제형 크레인	0.2598	천원	38,469	9,994.2	
	* 소 계				9,994	
재 료 비	경 유	5.1	L	1,273.00	6,492.3	
	잡 품	20	%		1,298.4	
	* 소 계				7,790	
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				65,015	

중기산출내역

중 기 명 : 트럭탑제형 크레인 10 TON

중기가격 : 83,693 천원

분류코드 : E0021050010

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	트럭탑제형 크레인	0.2598	천원	83,693	21,743.4	
	* 소 계				21,743	
재 료 비	경 유	10.3	L	1,273.00	13,111.9	
	잡 품	20	%		2,622.3	
	* 소 계				15,734	
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				84,708	

중 기 명 : 트럭탑제형 크레인 15 TON

중기가격 : 108,264 천원

분류코드 : E0021050015

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	트럭탑제형 크레인	0.2598	천원	108,264	28,126.9	
	* 소 계				28,126	
재 료 비	경 유	11	L	1,273.00	14,003.0	
	잡 품	20	%		2,800.6	
	* 소 계				16,803	
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				92,160	

중기산출내역

중 기 명 : 트럭 트랙터 및 평판트레일러 20 TON

중기가격 : 63,483 천원

분류코드 : E0027020020

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	트럭 트랙터 및 평판트레일러	0.2576	천원	63,483	16,353.2
	* 소 계				16,353
재 료 비	경 유	16.5	L	1,273.00	21,004.5
	잡 품	39	%		8,191.7
	* 소 계				29,196
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0
	* 소 계				55,700
	** 총 계				101,249

중 기 명 : 트럭 트랙터 및 평판트레일러 40 TON

중기가격 : 112,854 천원

분류코드 : E0027020040

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	트럭 트랙터 및 평판트레일러	0.2576	천원	112,854	29,071.1
	* 소 계				29,071
재 료 비	경 유	20.5	L	1,273.00	26,096.5
	잡 품	39	%		10,177.6
	* 소 계				36,274
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0
	* 소 계				55,700
	** 총 계				121,045

중기산출내역

중 기 명 : 트럭 트랙터 및 평판트레일러 60 TON

중기가격 : 157,994 천원

분류코드 : E0027020060

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	트럭 트랙터 및 평판트레일러	0.2576	천원	157,994	40,699.2	
	* 소 계				40,699	
재 료 비	경 유	26.3	L	1,273.00	33,479.9	
	잡 품	39	%		13,057.1	
	* 소 계				46,537	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				142,936	

중 기 명 : 아스팔트 피니셔 1.7 M

중기가격 : 205,667 천원

분류코드 : E0032010001

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	아스팔트 피니셔	0.2362	천원	205,667	48,578.5	
	* 소 계				48,578	
재 료 비	경 유	7	L	1,273.00	8,911.0	
	잡 품	7	%		623.7	
	* 소 계				9,534	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				113,812	

중기산출내역

중 기 명 : 아스팔트 피니셔 3 M

중기가격 : 226,673 천원

분류코드 : E0032010003

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	아스팔트 피니셔	0.2362	천원	226,673	53,540.1	
	* 소 계				53,540	
재 료 비	경 유	13	L	1,273.00	16,549.0	
	잡 품	7	%		1,158.4	
	* 소 계				17,707	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				126,947	

중 기 명 : 아스팔트 디스트리뷰터 3800 L

중기가격 : 58,650 천원

분류코드 : E0033020038

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	아스팔트 디스트리뷰터	0.2569	천원	58,650	15,067.1	
	* 소 계				15,067	
재 료 비	경 유	10.9	L	1,273.00	13,875.7	
	잡 품	25	%		3,468.9	
	* 소 계				17,344	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				88,111	

중기산출내역

중 기 명 : 아스팔트 스프레이어 400 L

중기가격 : 2,917 천원

분류코드 : E0034300400

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	아스팔트 스프레이어	0.2549	천원	2,917	743.5	
	* 소 계				743	
재 료 비	휘 발 유	1.2	L	1,319.00	1,582.8	
	잡 품	6	%		94.9	
	* 소 계				1,677	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				35,991	

중 기 명 : 콘크리트 믹서 0.20 M3

중기가격 : 3,492 천원

분류코드 : E0042050020

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	콘크리트 믹서	0.3039	천원	3,492	1,061.2	
	* 소 계				1,061	
재 료 비	휘 발 유	1.3	L	1,319.00	1,714.7	
	잡 품	2	%		34.2	
	* 소 계				1,748	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				36,380	

중기산출내역

중 기 명 : 콘크리트 믹서 0.45 M3

중기가격 : 5,409 천원

분류코드 : E0042050045

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	콘크리트 믹서	0.3039	천원	5,409	1,643.7
	* 소 계				1,643
재 료 비	휘 발 유	3.9	L	1,319.00	5,144.1
	잡 품	2	%		102.8
	* 소 계				5,246
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2
	* 소 계				33,571
	** 총 계				40,460

중 기 명 : 커터(콘크리트및아스팔트용) 320-400 MM

중기가격 : 2,954 천원

분류코드 : E0044300400

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	커터(콘크리트및아스팔트용)	0.6354	천원	2,954	1,876.9
	* 소 계				1,876
재 료 비	휘 발 유	5.6	L	1,319.00	7,386.4
	잡 품	20	%		1,477.2
	* 소 계				8,863
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2
	* 소 계				33,571
	** 총 계				44,310

중기산출내역

중 기 명 : 콘크리트 펌프차 21 M(65~75 M3/hr)

중기가격 : 182,360 천원

분류코드 : E0045040021

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	콘크리트 펌프차	0.264	천원	182,360	48,143.0	
	* 소 계				48,143	
재 료 비	경 유	14.7	L	1,273.00	18,713.1	
	잡 품	35	%		6,549.5	
	* 소 계				25,262	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				129,105	

중 기 명 : 콘크리트 펌프차 32 M(80~95 M3/hr)

중기가격 : 257,846 천원

분류코드 : E0045040032

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	콘크리트 펌프차	0.264	천원	257,846	68,071.3	
	* 소 계				68,071	
재 료 비	경 유	17.3	L	1,273.00	22,022.9	
	잡 품	35	%		7,708.0	
	* 소 계				29,730	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				153,501	

중기산출내역

중 기 명 : 콘크리트 진동기 엔진식플렉시블형 Φ45(2.6KW)

중기가격 : 252 천원

분류코드 : E0046110350

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	콘크리트 진동기	0.5101	천원	252	128.5	
	* 소 계				128	
재 료 비	휘 발 유	1	L	1,319.00	1,319.0	
	잡 품	10	%		131.9	
	* 소 계				1,450	
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				1,578	

중 기 명 : 크러셔(이동식) 150(260KW) TON/hr

중기가격 : 356,274 천원

분류코드 : E0051050150

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	크러셔(이동식)	0.2612	천원	356,274	93,058.7	
	* 소 계				93,058	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				148,758	

중기산출내역

중 기 명 : 공기압축기(이동식) 10.3 M3/Min

중기가격 : 31,848 천원

분류코드 : E0052050103

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	공기압축기(이동식)	0.1719	천원	31,848	5,474.6	
	* 소 계				5,474	
재 료 비	경 유	14.2	L	1,273.00	18,076.6	
	잡 품	16	%		2,892.2	
	* 소 계				20,968	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				82,142	

중 기 명 : 공기압축기(이동식) 21.0M3/MIN

중기가격 : 43,956 천원

분류코드 : E0052050210

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	공기압축기(이동식)	0.1719	천원	43,956	7,556.0	
	* 소 계				7,556	
재 료 비	경 유	27.6	L	1,273.00	35,134.8	
	잡 품	16	%		5,621.5	
	* 소 계				40,756	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				104,012	

중기산출내역

중 기 명 : 소형브레이카(공압식) 2.7m²/min

중기가격 : 2,911 천원

분류코드 : E0052100027

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	소형브레이카(공압식)	0.25	천원	2,911	727.7	
	* 소 계				727	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				727	

중 기 명 : 크로울러드릴(탑승유압식) 110 KW

중기가격 : 150,666 천원

분류코드 : E0054050110

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	크로울러드릴(탑승유압식)	0.1548	천원	150,666	23,323.0	
	* 소 계				23,323	
재 료 비	경 유	18.6	L	1,273.00	23,677.8	
	중기 잡품 산정공식(자동)	23			5,445.8	
	* 소 계				29,123	
노 무 비	건설기계운전사	1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				108,146	

중기산출내역

중 기 명 : 유압식할암기 $\phi 80$ mm

중기가격 : 16,084 천원

분류코드 : E0055010080

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	유압식할암기	0.3299	천원	16,084	5,306.1
	* 소 계				5,306
재 료 비					
	* 소 계				
노 무 비					
	* 소 계				
	** 총 계				5,306

중 기 명 : 노면파쇄기 2 M

중기가격 : 401,415 천원

분류코드 : E0057010020

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액 비고
경 비	노면파쇄기	0.4032	천원	401,415	161,850.5
	* 소 계				161,850
재 료 비					
경 유		52.7	L	1,273.00	67,087.1
잡 품		16	%		10,733.9
	* 소 계				77,821
노 무 비					
건설기계운전사		1	인	55,700.0	55,700.0
	* 소 계				55,700
	** 총 계				295,371

중기산출내역

중 기 명 : 소형노면파쇄기 0.95 m³

중기가격 : 26,591 천원

분류코드 : E0057020095

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	소형노면파쇄기	0.4032	천원	26,591	10,721.4	
	* 소 계				10,721	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				10,721	

중 기 명 : 디젤 파일함머 2.2 TON

중기가격 : 42,806 천원

분류코드 : E0063300022

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	디젤 파일함머	0.2682	천원	42,806	11,480.5	
	* 소 계				11,480	
재 료 비						
경 유		11.8	L	1,273.00	15,021.4	
잡 품		36	%		5,407.7	
	* 소 계				20,429	
노 무 비						
건설기계운전사		1	인	55,700.0	55,700.0	
	* 소 계				55,700	
	** 총 계				87,609	

중기산출내역

중 기 명 : 강연성인장기 120 TON

중기가격 : 8,055 천원

분류코드 : E0065160120

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	강연성인장기	0.4566	천원	8,055	3,677.9	
	* 소 계				3,677	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				3,677	

중 기 명 : 물탱크(살수차) 5500 L

중기가격 : 44,820 천원

분류코드 : E0072040055

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	물탱크(살수차)	0.2113	천원	44,820	9,470.4	
	* 소 계				9,470	
재 료 비						
경 유		9.3	L	1,273.00	11,838.9	
잡 품		30	%		3,551.6	
	* 소 계				15,390	
노 무 비						
화물차운전사		1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				72,091	

중기산출내역

중 기 명 : 물탱크(살수차) 16000 L

중기가격 : 85,962 천원

분류코드 : E0072040160

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	물탱크(살수차)	0.2113	천원	85,962	18,163.7	
	* 소 계				18,163	
재 료 비	경 유	12.9	L	1,273.00	16,421.7	
	잡 품	30	%		4,926.5	
	* 소 계				21,348	
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				86,742	

중 기 명 : 이동식 임목파쇄기 93.25kW

중기가격 : 142,383 천원

분류코드 : E0072050125

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	이동식 임목파쇄기	0.3174	천원	142,383	45,192.3	
	* 소 계				45,192	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비	화물차운전사	1	인	47,231.0	47,231.0	
	* 소 계				47,231	
	** 총 계				92,423	

중기산출내역

중 기 명 : 부착용 집계 0.2 KW

중기가격 : 4,687 천원

분류코드 : E0072060020

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	부착용 집계	0.7435	천원	4,687	3,484.7	
	* 소 계				3,484	
	재 료 비					
	* 소 계					
	노 무 비					
	* 소 계					
	** 총 계				3,484	

중 기 명 : 부착용 집계 0.7-0.8 KW

중기가격 : 7,381 천원

분류코드 : E0072060070

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	부착용 집계	0.7435	천원	7,381	5,487.7	
	* 소 계				5,487	
	재 료 비					
	* 소 계					
	노 무 비					
	* 소 계					
	** 총 계				5,487	

중기산출내역

중 기 명 : 동력분무기 4.85Kw

중기가격 : 875 천원

분류코드 : E0072100485

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	동력분무기	0.2799	천원	875	244.9	
	* 소 계				244	
재 료 비	휘 발 유	1.3	L	1,319.00	1,714.7	
	잡 품	20	%		342.9	
	* 소 계				2,057	
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				2,301	

중 기 명 : 라인 마커 10km/hr

중기가격 : 64,766 천원

분류코드 : E0073300010

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	라인 마커	0.2362	천원	64,766	15,297.7	
	* 소 계				15,297	
재 료 비	경 유	20.7	L	1,273.00	26,351.1	
	잡 품	4	%		1,054.0	
	* 소 계				27,405	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				76,273	

중기산출내역

중 기 명 : 차선 제거기 6.71kW

중기가격 : 12,749 천원

분류코드 : E0073600090

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	차선 제거기	0.2799	천원	12,749	3,568.4	
	* 소 계				3,568	
재 료 비	휘 발 유	5.53	L	1,319.00	7,294.0	
	잡 품	20	%		1,458.8	
	* 소 계				8,752	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				45,891	

중 기 명 : 발전기 25 KW

중기가격 : 13,705 천원

분류코드 : E0075050025

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	발전기	0.2362	천원	13,705	3,237.1	
	* 소 계				3,237	
재 료 비	경 유	4.3	L	1,273.00	5,473.9	
	잡 품	24	%		1,313.7	
	* 소 계				6,787	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				43,595	

중기산출내역

중 기 명 : 발전기 50 KW

중기가격 : 18,829 천원

분류코드 : E0075050050

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	발전기	0.2362	천원	18,829	4,447.4	
	* 소 계				4,447	
재 료 비	경 유	8.7	L	1,273.00	11,075.1	
	잡 품	24	%		2,658.0	
	* 소 계				13,733	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				51,751	

중 기 명 : 발전기 250 KW

중기가격 : 49,666 천원

분류코드 : E0075050250

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	발전기	0.2362	천원	49,666	11,731.1	
	* 소 계				11,731	
재 료 비	경 유	38.3	L	1,273.00	48,755.9	
	잡 품	24	%		11,701.4	
	* 소 계				60,457	
노 무 비	일반기계운전사	1	인	33,571.2	33,571.2	
	* 소 계				33,571	
	** 총 계				105,759	

중기산출내역

중 기 명 : 건설용펌프(자흡식) 50mm(1.49kw X 10m)

중기가격 : 246 천원

분류코드 : E0077300050

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	건설용펌프(자흡식)	0.2754	천원	246	67.7	
	* 소 계				67	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				67	

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

중기가격 : 1,096 천원

분류코드 : E0077300150

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	건설용펌프(자흡식)	0.2754	천원	1,096	301.8	
	* 소 계				301	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				301	

중기산출내역

중 기 명 : 취부기 (녹생토 암절개면 보호식재용) 11.94 kW

중기가격 : 44,193 천원

분류코드 : E0077500016

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	취부기 (녹생토 암절개면 보호식재용)	0.4355	천원	44,193	19,246.0	
	* 소 계				19,246	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				19,246	

중 기 명 : 취부기 (녹생토 암절개면 보호식재용) 18.65 kW

중기가격 : 68,230 천원

분류코드 : E0077500025

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	취부기 (녹생토 암절개면 보호식재용)	0.4355	천원	68,230	29,714.1	
	* 소 계				29,714	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				29,714	

중기산출내역

중 기 명 : 디젤엔진 11.19 KW

중기가격 : 1,126 천원

분류코드 : E0078120015

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	디젤엔진	0.2799	천원	1,126	315.1	
	* 소 계				315	
재 료 비	경 유	1.6	L	1,273.00	2,036.8	
	잡 품	16	%		325.8	
	* 소 계				2,362	
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				2,677	

중 기 명 : 에어호스 (1.91cm) X 3B X 50M

중기가격 : 105 천원

분류코드 : E0088010019

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	에어호스	0.5625	천원	105	59.0	
	* 소 계				59	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				59	

중기산출내역

중 기 명 : 바이브레이터 봉상후렉시블

중기가격 : 94 천원

분류코드 : E0088020001

명	칭	수 량	단 위	단 가	금 액	비 고
경 비	바이브레이터	0.45	천원	94	42.3	
	* 소 계				42	
재 료 비						
	* 소 계					
노 무 비						
	* 소 계					
	** 총 계				42	

4. 단가산출목록

일위대가 목록표 : 산출근거

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.1 무근콘크리트깨기.	30Cm미만(기계100%)	1	m3	32,819	19,273	5,070	8,476	H24-0001
#.2 무근콘크리트깨기	30Cm이상(기계100%)	1	m3	40,647	23,886	6,239	10,522	H24-0002
#.3 철근콘크리트깨기	30Cm미만(기계100%)	1	m3	80,163	54,864	10,357	14,942	H24-0003
#.4 철근콘크리트깨기	30Cm이상(기계100%)	1	m3	90,490	60,949	11,899	17,642	H24-0004
#.5 석축철기(인력)	찰살기	1	m2	110,257	105,291	4,966		H24-0005
#.6 석축철기(기계)	찰살기	1	m2	10,331	6,106	1,538	2,687	H24-0006
#.7 석축철기(인력)	메쌓기	1	m2	49,419	47,350	2,069		H24-0007
#.8 석축철기(기계)	메쌓기	1	m2	9,516	5,622	1,421	2,473	H24-0008
#.9 콘크리트포장깨기	브레이카+굴삭기0.7㎡	1	m3	32,819	19,273	5,070	8,476	H24-0009
#.10 아스팔트포장깨기	브레이카+굴삭기0.7㎡	1	m3	12,737	7,440	2,072	3,225	H24-0010
#.11 콘크리트소할(압쇄기)	굴삭기1.0㎡+펄버라이저	1	m3	54,554	27,333	11,360	15,861	H24-0011
#.12 건설폐기물 파쇄	이동식크라사(150TON)	1	m3	21,979	11,379	4,671	5,929	H24-0012
#.13 철근콘크리트구조물철기	H=10m이하, 장애물제거	1	m3	67,241	37,170	11,637	18,434	H24-0013
#.14 포장절단(콘크리트)	기계	1	m	2,534	1,660	795	79	H24-0014
#.15 포장절단(아스팔트)	기계	1	m	2,182	1,442	679	61	H24-0015
#.16 측구독살기	인력	1	m3	18,209	18,209			H24-0016
#.17 표토제거(답구간)	불도저19ton, T=20CM	1	m2	497	220	145	132	H24-0017
#.18 표토제거(답외구간)	불도저32ton, T=20CM	1	m2	279	96	106	77	H24-0018
#.19 표토제거(답구간)	T=20CM, 굴삭기0.7㎡	1	m2	420	242	78	100	H24-0019
#.20 표토제거(답외구간)	T=20CM, 굴삭기0.7㎡	1	m2	323	186	60	77	H24-0020
#.21 벌개제근	(뿌리뽑기)	1	m2	473	384	28	61	H24-0021
#.22 가로수제거	굴삭기0.7㎡	1	본	35,424	23,338	4,932	7,154	H24-0022
#.23 토사깎기	불도저19TON	1	m3	1,660	734	486	440	H24-0023
#.24 토사깎기	불도저32TON	1	m3	1,283	441	486	356	H24-0024
#.25 토사깎기	굴삭기0.7㎡	1	m3	1,505	866	280	359	H24-0025
#.26 리핑암 깎기	리퍼도자 32 ton	1	m3	2,322	792	874	656	H24-0026
#.27 암석파쇄(육상)	암파쇄(유압식할암공법)	1	m3	176,271	104,895	57,933	13,443	H24-0027
#.28 암석발파(육상)	미진동굴착(TYPE- I)	1	m3	47,720	29,051	13,575	5,094	H24-0028
#.29 암석발파(육상)	정밀진동제어발파(TYPE- II)	1	m3	36,058	18,145	13,972	3,941	H24-0029
#.30 암석발파(육상)	소규모진동제어발파(TYPE- III)	1	m3	23,383	10,471	10,476	2,436	H24-0030
#.31 암석발파(육상)	중규모진동제어발파(TYPE- IV)	1	m3	15,323	6,093	7,558	1,672	H24-0031
#.32 암석발파(육상)	일반발파(TYPE- V)	1	m3	12,456	4,388	6,587	1,481	H24-0032
#.33 암석발파(육상)	대규모발파(TYPE- VI)	1	m3	10,624	3,049	6,253	1,322	H24-0033
#.34 암석발파(육상)	소형브레이커	1	m3	55,411	41,364	12,552	1,495	H24-0034
#.35 발파암깎기	브레이카(0.7㎡)	1	m3	34,200	16,560	7,287	10,353	H24-0035

일위대가 목록표 : 산출근거

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.36 리핑암각기	브레이카(0.7㎡)	1	m3	25,638	12,523	5,219	7,896	H24-0036
#.37 발파암각기	브레이카(1.0㎡)	1	m3	45,803	17,640	14,457	13,706	H24-0037
#.38 발파암소할	30cm미만	1	m3	14,652	8,488	2,398	3,766	H24-0038
#.39 발파암소할	30cm이상	1	m3					H24-0039
#.40 무대운반	토사, 리핑암	1	m3					H24-0040
#.41 무대운반	발파암	1	m3	1,599	835	256	508	H24-0041
#.42 도자운반	토 사, L=40.0M	1	m3	951	327	360	264	H24-0042
#.43 도자운반	리핑암, L=40.0M	1	m3	1,793	616	680	497	H24-0043
#.44 도자운반	발파암, L=40.0M	1	m3	4,955	1,988	1,528	1,439	H24-0044
#.45 덤프운반(자동덮개)	토 사, L=5.0KM	1	m3	9,014	4,881	2,344	1,789	H24-0045
#.46 덤프운반(자동덮개)	리핑암L=5.0KM	1	m3	12,506	7,119	2,607	2,780	H24-0046
#.47 덤프운반(자동덮개)	발파암L=5.0KM	1	m3	22,475	12,570	4,178	5,727	H24-0047
#.48 사토운반(사토장-자동덮개)	토사, L=5.0KM (덤프15t+로더1.72㎡)	1	m3	7,275	3,904	1,894	1,477	H24-0048
#.49 사토운반(사토장-자동덮개)	리핑암, L=5.0KM	1	m3	10,169	5,695	2,085	2,389	H24-0049
#.50 사토운반(사토장-자동덮개)	발파암, L=5.0KM	1	m3	17,911	10,038	3,223	4,650	H24-0050
#.51 순성토운반(자동덮개)	토 사, L=5.0KM	1	m3	7,713	4,190	1,976	1,547	H24-0051
#.52 흙쌓기	노체(그레이더3.6m)	1	m3	2,383	1,322	494	567	H24-0052
#.53 흙쌓기	노상(그레이더3.6m)	1	m3	3,232	1,758	668	806	H24-0053
#.54 흙쌓기	노상(백호0.7㎡)	1	m3	2,371	1,388	488	495	H24-0054
#.55 흙쌓기	노체(백호0.7㎡)	1	m3	2,141	1,266	436	439	H24-0055
#.56 흙쌓기	비다짐	1	m3	994	572	185	237	H24-0056
#.57 암성토	두께 60cm	1	m3	3,174	1,427	875	872	H24-0057
#.58 노반준비공	절토부	1	m2	217	125	42	50	H24-0058
#.59 노반준비공	기존도로부	1	m2	337	177	69	91	H24-0059
#.60 층따기	불도저19TON	1	m3	1,660	734	486	440	H24-0060
#.61 층따기	백호0.7㎡	1	m3	1,897	1,091	353	453	H24-0061
#.62 벌 목	5M미만	1	m2	880	756	81	43	H24-0062
#.63 벌 목	5M ~ 8M	1	m2	1,151	988	106	57	H24-0063
#.64 벌 목	8M이상	1	m2	1,501	1,289	138	74	H24-0064
#.65 기준틀 설치	비탈	1	개소	70,936	66,065	4,871		H24-0065
#.66 기준틀 설치	수평	1	개소	95,303	87,745	7,558		H24-0066
#.67 잔디불임	평떼	1	m2	11,081	5,878	5,203		H24-0067
#.68 잔디불임	줄떼	1	m2	6,920	5,186	1,734		H24-0068
#.69 절토면고르기	모래, 사질토, 점토, 점질토	1	m2	2,229	1,663	237	329	H24-0069
#.70 절토면고르기	연질토, 불순자갈	1	m2	3,452	2,659	332	461	H24-0070

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.71 절토면고르기	호박돌섞인고결토,경질토	1	m2	3,898	2,992	380	526	H24-0071
#.72 절토면고르기	풍화암	1	m2	7,351	5,651	712	988	H24-0072
#.73 절토면고르기	연암	1	m2	20,461	13,604	2,533	4,324	H24-0073
#.74 절토면고르기	발파암	1	m2	26,828	17,879	3,306	5,643	H24-0074
#.75 성토면고르기	기계	1	m2	840	501	142	197	H24-0075
#.76 식재면고르기		1	m3	1,543	1,543			H24-0076
#.77 비탈면 녹화	리핑암(T=10cm)	1	m2	54,303	27,888	22,406	4,009	H24-0077
#.78 비탈면 녹화	발파암(T=15cm)	1	m2	73,793	38,312	29,680	5,801	H24-0078
#.79 비탈면 녹화용 기계설치및해체		1	회	771,276	700,140	31,160	39,976	H24-0079
#.80 거적덮기 및 씨드스프레이	절·성토용	1	m2	4,523	831	3,623	69	H24-0080
#.81 법면가보호암	성토면(공사중)	1	m2	770	70	700		H24-0081
#.82 성토법면다짐	굴삭기1.0㎡	1	m2	5,016	2,453	1,334	1,229	H24-0082
#.83 성토법면다짐	유압식진동컴팩터+굴삭기 0.7㎡	1	m2	1,290	716	231	343	H24-0083
#.84 돌붙임	메붙임, T=35cm이하	1	m2	64,834	54,208	3,765	6,861	H24-0084
#.85 돌붙임	메붙임, T=55cm이하	1	m2	59,606	49,406	3,614	6,586	H24-0085
#.86 돌붙임	메붙임, T=75cm이하	1	m2	53,397	44,047	3,313	6,037	H24-0086
#.87 돌붙임	찰붙임, T=35cm이하	1	m2	56,708	47,358	3,313	6,037	H24-0087
#.88 돌붙임	찰붙임, T=55cm이하	1	m2	51,482	42,556	3,163	5,763	H24-0088
#.89 돌붙임	찰붙임, T=75cm이하	1	m2	46,255	37,755	3,012	5,488	H24-0089
#.90 석축쌓기	메쌓기, T=35cm이하	1	m2	72,470	55,893	5,874	10,703	H24-0090
#.91 석축쌓기	메쌓기, T=55cm이하	1	m2	66,260	50,534	5,572	10,154	H24-0091
#.92 석축쌓기	메쌓기, T=75cm이하	1	m2	60,052	45,176	5,271	9,605	H24-0092
#.93 석축쌓기	찰쌓기, T=35cm이하	1	m2	62,024	48,848	4,669	8,507	H24-0093
#.94 석축쌓기	찰쌓기, T=55cm이하	1	m2	56,797	44,046	4,518	8,233	H24-0094
#.95 석축쌓기	찰쌓기, T=75cm이하	1	m2	50,588	38,687	4,217	7,684	H24-0095
#.96 전석쌓기		1	m2	77,175	60,923	6,811	9,441	H24-0096
#.97 전석깔기		1	m2	34,740	28,316	2,692	3,732	H24-0097
#.98 옹벽블럭설치	1000x700x500	1	m2	56,091	42,706	4,114	9,271	H24-0098
#.99 돌망태형옹벽		1	m3	123,543	112,923	4,451	6,169	H24-0099
#.100 호안블럭붙이기	1.0x1.0(기계)	1	m2	9,240	7,474	322	1,444	H24-0100
#.101 보강도옹벽	블록식	1	m2	106,147	87,735	3,361	15,051	H24-0101
#.102 보강도옹벽	뒤채움 및 다짐	1	m3	6,745	4,548	1,000	1,197	H24-0102
#.103 블럭운반	표준형	1	m2	5,308			5,308	H24-0103
#.104 블럭운반	캡형	1	m2	5,308			5,308	H24-0104
#.105 구조물터파기(인력100%)	육상토사	1	m3	43,041	43,041			H24-0105

일위대가 목록표 : 산출근거

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.106 구조물터파기(기계100%)	육상토사	1	m3	1,755	1,010	326	419	H24-0106
#.107 구조물터파기(기계100%)	수중토사	1	m3	2,463	1,417	458	588	H24-0107
#.108 구조물터파기(기계100%)	육상리핑암	1	m3	33,838	17,597	5,820	10,421	H24-0108
#.109 구조물터파기(기계100%)	수중리핑암	1	m3	34,169	17,785	5,881	10,503	H24-0109
#.110 구조물터파기(기계100%)	육상발파암	1	m3	48,431	24,663	9,179	14,589	H24-0110
#.111 구조물터파기(기계100%)	수중발파암	1	m3	50,379	25,744	9,529	15,106	H24-0111
#.112 되메우기(기계100%)	굴삭기0.7m ³	1	m3	1,262	726	235	301	H24-0112
#.113 되메우기및다짐(기계100%)	굴삭기0.7m ³ +콤팩터	1	m3	5,232	4,456	410	366	H24-0113
#.114 되메우기및다짐(기계100%)	굴삭기0.7m ³ +진동롤러(0.7ton)	1	m3	3,241	2,448	397	396	H24-0114
#.115 레이콘타설(인력운반)	무근구조물	1	m3	56,786	55,673	1,113		H24-0115
#.116 레이콘타설(인력운반)	철근구조물	1	m3	65,304	64,024	1,280		H24-0116
#.117 레이콘타설(인력운반)	소형구조물(무근)	1	m3	113,572	111,346	2,226		H24-0117
#.118 레이콘타설(장비사용)	무근구조물	1	m3	28,030	22,143	2,626	3,261	H24-0118
#.119 레이콘타설(장비사용)	철근구조물	1	m3	32,061	25,338	3,000	3,723	H24-0119
#.120 레이콘타설(장비사용)	소형구조물(무근)	1	m3	56,062	44,287	5,253	6,522	H24-0120
#.121 레이콘타설(장비사용)	소형구조물(철근)	1	m3	64,222	50,732	6,018	7,472	H24-0121
#.122 콘크리트타설(기계비빔)	무근구조물, 진동기포함	1	m3	123,144	121,559	1,239	346	H24-0122
#.123 콘크리트타설(기계비빔)	철근구조물, 진동기포함	1	m3	164,790	163,205	1,239	346	H24-0123
#.124 콘크리트타설(기계비빔)	소형구조물, 진동기포함	1	m3	234,177	232,308	1,332	537	H24-0124
#.125 콘크리트타설(인력비빔)	무근구조물, 진동기제외	1	m3	357,837	357,837			H24-0125
#.126 콘크리트타설(인력비빔)	무근구조물, 진동기포함	1	m3	358,147	357,837	268	42	H24-0126
#.127 콘크리트타설(인력비빔)	철근구조물, 진동기제외	1	m3	391,205	391,205			H24-0127
#.128 콘크리트타설(인력비빔)	철근구조물, 진동기포함	1	m3	391,515	391,205	268	42	H24-0128
#.129 콘크리트타설(인력비빔)	소형구조물, 진동기제외	1	m3	562,196	562,196			H24-0129
#.130 콘크리트타설(인력비빔)	소형구조물, 진동기포함	1	m3	562,506	562,196	268	42	H24-0130
#.131 레이콘타설(펌프차)	무근(S:8-12cm),TYPE-I	1	m3	14,695	10,018	1,685	2,992	H24-0131
#.132 레이콘타설(펌프차)	무근(S:8-12cm),TYPE-II	1	m3	20,573	14,026	2,359	4,188	H24-0132
#.133 레이콘타설(펌프차)	무근(S:8-12cm),TYPE-III	1	m3	25,717	17,532	2,949	5,236	H24-0133
#.134 레이콘타설(펌프차)	무근(S:8-12cm),TYPE-IV	1	m3	68,581	46,754	7,864	13,963	H24-0134
#.135 레이콘타설(펌프차)	무근(S:15cm),TYPE-I	1	m3	14,150	9,647	1,622	2,881	H24-0135
#.136 레이콘타설(펌프차)	무근(S:15cm),TYPE-II	1	m3	19,811	13,506	2,272	4,033	H24-0136
#.137 레이콘타설(펌프차)	무근(S:15cm),TYPE-III	1	m3	24,765	16,883	2,840	5,042	H24-0137
#.138 레이콘타설(펌프차)	무근(S:15cm),TYPE-IV	1	m3	66,041	45,022	7,573	13,446	H24-0138
#.139 레이콘타설(펌프차)	철근(S:8-12cm),TYPE-I	1	m3	16,850	11,912	1,827	3,111	H24-0139
#.140 레이콘타설(펌프차)	철근(S:8-12cm),TYPE-II	1	m3	23,591	16,677	2,558	4,356	H24-0140

일위대가 목록표 : 산출근거

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.141 레이콘타설(펌프차)	철근(S:8-12cm),TYPE-III	1	m3	29,489	20,847	3,197	5,445	H24-0141
#.142 레이콘타설(펌프차)	철근(S:8-12cm),TYPE-IV	1	m3	78,640	55,592	8,527	14,521	H24-0142
#.143 레이콘타설(펌프차)	철근(S:15cm),TYPE-I	1	m3	16,203	11,454	1,757	2,992	H24-0143
#.144 레이콘타설(펌프차)	철근(S:15cm),TYPE-II	1	m3	22,683	16,036	2,459	4,188	H24-0144
#.145 레이콘타설(펌프차)	철근(S:15cm),TYPE-III	1	m3	28,355	20,045	3,074	5,236	H24-0145
#.146 레이콘타설(펌프차)	철근(S:15cm),TYPE-IV	1	m3	75,616	53,454	8,199	13,963	H24-0146
#.147 콘크리트치핑	기계	1	m2	31,338	29,017	2,321		H24-0147
#.148 합판거푸집 (1회)	제물치장	1	m2	121,767	85,299	36,468		H24-0148
#.149 합판거푸집 (2회)	매우복잡/소규모	1	m2	89,074	68,239	20,835		H24-0149
#.150 합판거푸집 (3회)	복잡	1	m2	73,817	56,865	16,952		H24-0150
#.151 합판거푸집 (4회)	보통	1	m2	52,473	37,910	14,563		H24-0151
#.152 합판거푸집 (6회)	간단	1	m2	46,890	34,119	12,771		H24-0152
#.153 유로폼	0~7m, 복잡	1	m2	56,988	50,618	6,370		H24-0153
#.154 유로폼	0~7m, 보통	1	m2	41,379	36,155	5,224		H24-0154
#.155 유로폼	0~7m, 간단	1	m2	35,986	31,636	4,350		H24-0155
#.156 유로폼	7~10m, 복잡	1	m2	62,144	55,624	6,520		H24-0156
#.157 유로폼	7~10m, 보통	1	m2	45,063	39,731	5,332		H24-0157
#.158 유로폼	7~10m, 간단	1	m2	39,209	34,765	4,444		H24-0158
#.159 유로폼	10~13m, 복잡	1	m2	68,433	61,729	6,704		H24-0159
#.160 유로폼	10~13m, 보통	1	m2	49,554	44,092	5,462		H24-0160
#.161 유로폼	10~13m, 간단	1	m2	43,140	38,581	4,559		H24-0161
#.162 문양거푸집 부착 및 제거	스티로폼	1	m2	30,371	24,214	6,157		H24-0162
#.163 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-1-1	1	ton	797,128	750,758	46,370		H24-0163
#.164 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-1-2	1	ton	804,959	758,436	46,523		H24-0164
#.165 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-2-1	1	ton	944,016	889,198	54,818		H24-0165
#.166 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-2-2	1	ton	977,787	922,307	55,480		H24-0166
#.167 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-3	1	ton	984,681	922,983	61,698		H24-0167
#.168 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-1-1(소형)	1	ton	1,348,484	1,291,304	57,180		H24-0168
#.169 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-1-2(소형)	1	ton	1,364,148	1,306,660	57,488		H24-0169
#.170 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-2-1(소형)	1	ton	1,609,780	1,541,908	67,872		H24-0170
#.171 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-2-2(소형)	1	ton	1,677,322	1,608,126	69,196		H24-0171
#.172 철근가공 및 조립(현장)	TYPE-3(소형)	1	ton	1,650,445	1,575,693	74,752		H24-0172
#.173 철근공장가공	TYPE-1	1	ton	103,675	64,797		38,878	H24-0173
#.174 철근공장가공	TYPE-2	1	ton	135,459	84,662		50,797	H24-0174
#.175 철근공장가공	TYPE-3	1	ton	174,054	108,784		65,270	H24-0175

일위대가 목록표 : 산출근거

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.176	맹암거 TYPE-1	1	m	30,283	20,110	10,173		H24-0176
#.177	맹암거 TYPE-2	1	m	26,944	19,554	7,390		H24-0177
#.178	진동전압관부설(고무링접합)	1	m	35,722	31,297	2,164	2,261	H24-0178
#.179	진동전압관부설(고무링접합)	1	m	59,738	52,694	3,479	3,565	H24-0179
#.180	진동전압관부설(고무링접합)	1	m	83,755	74,091	4,794	4,870	H24-0180
#.181	진동전압관부설(고무링접합)	1	m	115,778	102,621	6,548	6,609	H24-0181
#.182	진동전압관부설(고무링접합)	1	m	134,352	116,885	7,792	9,675	H24-0182
#.183	진동전압관부설(고무링접합)	1	m	150,662	131,150	8,712	10,800	H24-0183
#.184	진동전압관부설(고무링접합)	1	m	183,280	159,679	10,551	13,050	H24-0184
#.185	기초잡석부설및다짐	1	m3	12,753	10,573	996	1,184	H24-0185
#.186	기초잡석부설및다짐	1	m3	8,563	6,041	1,188	1,334	H24-0186
#.187	조립식맨홀설치(D900)	1	개소	231,575	195,487	6,588	29,500	H24-0187
#.188	조립식맨홀설치(D900)	1	개소	119,682	101,270	3,361	15,051	H24-0188
#.189	조립식맨홀설치(D1200)	1	개소	290,393	249,149	7,529	33,715	H24-0189
#.190	조립식맨홀설치(D1200)	1	개소	148,263	127,273	3,832	17,158	H24-0190
#.191	조립식맨홀설치(D1500)	1	개소	349,940	303,909	8,403	37,628	H24-0191
#.192	조립식맨홀설치(D1500)	1	개소	178,499	154,932	4,302	19,265	H24-0192
#.193	조립식맨홀설치(D1800)	1	개소	418,351	365,322	9,681	43,348	H24-0193
#.194	조립식맨홀설치(D1800)	1	개소	213,413	182,848	5,580	24,985	H24-0194
#.195	PC BOX 설치	1	개소	123,321	105,051	4,758	13,512	H24-0195
#.196	PC BOX 설치	1	개소	160,322	131,313	6,744	22,265	H24-0196
#.197	PC BOX 설치	1	개소	189,895	150,072	8,416	31,407	H24-0197
#.198	PC BOX 설치	1	개소	164,291	139,988	6,335	17,968	H24-0198
#.199	PC BOX 설치	1	개소	213,764	175,085	8,992	29,687	H24-0199
#.200	PC BOX 설치	1	개소	241,369	190,855	10,686	39,828	H24-0200
#.201	강관비계	1	m2	19,565	17,334	2,231		H24-0201
#.202	강관비계	1	m2	20,807	17,334	3,473		H24-0202
#.203	강관동바리	1	kg/m	19,235	18,325	910		H24-0203
#.204	강관동바리	1	kg/m	20,666	19,756	910		H24-0204
#.205	강관동바리	1	kg/m	22,372	21,462	910		H24-0205
#.206	강관동바리	1	kg/m	19,842	18,325	1,517		H24-0206
#.207	강관동바리	1	kg/m	21,273	19,756	1,517		H24-0207
#.208	강관동바리	1	kg/m	22,979	21,462	1,517		H24-0208
#.209	아스팔트방수	1	m2	15,257	6,331	8,926		H24-0209
#.210	PVC PIPE 설치	1	m	1,816	86	1,730		H24-0210

총청북도

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.211 PVC PIPE설치	φ50MM	1	m	3,787	180	3,607		H24-0211
#.212 PVC PIPE 설치	φ100MM	1	m	11,469	546	10,923		H24-0212
#.213 스페이서 설치	슬래브맞기초	1	m ²	924	44	880		H24-0213
#.214 스페이서 설치	벽체	1	m ²	5,040	240	4,800		H24-0214
#.215 기초지정	모래	1	m ³	8,978	7,683	529	766	H24-0215
#.216 기초지정	자갈	1	m ³	10,319	8,642	719	958	H24-0216
#.217 기초지정	잡석	1	m ³	11,647	9,765	811	1,071	H24-0217
#.218 잡철물제작설치	현장, 일반철재	1	ton	5,543,510	5,132,880	410,630		H24-0218
#.219 잡철물제작설치	현장, 경량철재	1	ton	7,071,863	6,671,569	400,294		H24-0219
#.220 잡철물제작설치	제품, 일반철재	1	ton	1,292,843	1,197,077	95,766		H24-0220
#.221 잡철물제작설치	제품, 경량철재	1	ton	1,650,038	1,556,640	93,398		H24-0221
#.222 잡철물제작설치	규격철물, 일반철재	1	ton	3,194,006	2,957,413	236,593		H24-0222
#.223 잡철물제작설치	규격철물, 경량철재	1	ton	4,076,476	3,845,733	230,743		H24-0223
#.224 다웰바 설치(신축이음부)	L=1.0M D=32MM	1	ea	23,813	13,313	10,500		H24-0224
#.225 다웰바 설치(접속슬래브)	L=0.8M D=25MM	1	ea	19,313	13,313	6,000		H24-0225
#.226 콘크리트양생	E, CU6-8m ² /ℓ	1	m ²	705	331	374		H24-0226
#.227 콘크리트양생	습윤양생	1	m ²	2,072	1,375	473	224	H24-0227
#.228 신축이음	스치로폴, T=10mm	1	m ²	10,283	8,967	1,316		H24-0228
#.229 신축이음	스치로폴 T=20mm	1	m ²	12,259	8,967	3,292		H24-0229
#.230 수축줄눈	6*50mm	1	m	4,625	2,380	2,175	70	H24-0230
#.231 부직포설치		1	m ²	1,980	271	1,693	16	H24-0231
#.232 비닐깔기		1	m ²	679	32	647		H24-0232
#.233 물푸기		1	hr	4,173	1,074	2,483	616	H24-0233
#.234 PVC 지수판설치	PVC 200*5	1	m	56,323	51,550	4,773		H24-0234
#.235 드레인보드설치		1	m ²	4,310	271	4,023	16	H24-0235
#.236 실런트(20*25)	비중1.40	1	m	11,162	8,502	2,660		H24-0236
#.237 수평창성지수재설치		1	m	1,995		1,995		H24-0237
#.238 강관파일항타(디젤햄머)	수직항타, D500	1	m	20,074	15,923	1,618	2,533	H24-0238
#.239 강관파일항타	경사항, D500	1	m	23,083	18,311	1,860	2,912	H24-0239
#.240 강관말뚝두부정리	φ508	1	본	25,827	23,226	1,923	678	H24-0240
#.241 교면방수	침투식(2회)	1	m ²	10,596	5,291	5,305		H24-0241
#.242 교면방수	도막식(4회)	1	m ²	44,594	27,855	16,739		H24-0242
#.243 교면방수	시트방수	1	m ²	34,100	24,074	10,026		H24-0243
#.244 몰탈(재료비제외)	1:2	1	m ³	109,259	109,259			H24-0244
#.245 몰탈(재료비제외)	1:3	1	m ³	109,259	109,259			H24-0245

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고	
#.246	무수축 모르타르	1	m3	638,504	417,254	221,250		H24-0246	
#.247	무수축 콘크리트	1	m3	709,848	562,196	147,652		H24-0247	
#.248	교명판	황동주물	1	ea	179,382	8,542	170,840	H24-0248	
#.249	설명판	황동주물	1	ea	295,806	14,086	281,720	H24-0249	
#.250	T.B.설치	알루미늄주물	1	ea	121,800	5,800	116,000	H24-0250	
#.251	물끊기홈(NOTCH) 설치	알루미늄	1	m	3,692	175	3,517	H24-0251	
#.252	전선관설치	φ 54MM	1	m	2,357	214	2,143	H24-0252	
#.253	집수구	육상용(주철)	1	ea	390,600	18,600	372,000	H24-0253	
#.254	동상방지층포설및다짐	인력식, 소규모	1	m3	12,652	9,975	1,294	1,383	H24-0254
#.255	동상방지층포설및다짐	기계시공-길어깨포장	1	m3	11,499	7,292	2,147	2,060	H24-0255
#.256	동상방지층포설및다짐	기계시공-본선포장	1	m3	4,428	2,486	873	1,069	H24-0256
#.257	보조기층포설및다짐	인력, 소규모	1	m3	13,918	10,974	1,423	1,521	H24-0257
#.258	보조기층포설및다짐	기계시공-길어깨포장	1	m3	12,039	7,366	2,385	2,288	H24-0258
#.259	보조기층포설및다짐	기계시공-본선포장	1	m3	4,831	2,712	952	1,167	H24-0259
#.260	입도조정기층포설및다짐	인력, 소규모	1	m3	15,462	12,191	1,581	1,690	H24-0260
#.261	입도조정기층포설및다짐	기계시공-길어깨포장	1	m3	13,547	8,288	2,684	2,575	H24-0261
#.262	입도조정기층포설및다짐	기계시공-본선포장	1	m3	5,315	2,984	1,047	1,284	H24-0262
#.263	투배수성포장	기계, 소규모	1	m3	2,951	2,098	310	543	H24-0263
#.264	투배수성포장	2.0≤B<3	1	m2	2,115	1,509	243	363	H24-0264
#.265	투배수성포장	3≤B	1	m2	1,109	792	127	190	H24-0265
#.266	프라임 코팅(인력)	RS(C)-3, 100 ℓ /a	1	m2	75	74	1		H24-0266
#.267	프라임 코팅(기계)	RS(C)-3, 100 ℓ /a	1	m2	42	30	6	6	H24-0267
#.268	택코팅(인력)	RS(C)-4, 30 ℓ /a	1	m2	75	74	1		H24-0268
#.269	택코팅(기계)	RS(C)-4, 30 ℓ /a	1	m2	42	30	6	6	H24-0269
#.270	기층아스콘포설및다짐	소규모포설 t=7.5cm이하	1	m2	6,617	5,793	471	353	H24-0270
#.271	기층아스콘포설및다짐	소형장비(5-7cm)	1	m2	2,697	1,918	283	496	H24-0271
#.272	기층아스콘포설및다짐	소형장비(8-10cm)	1	m2	2,951	2,098	310	543	H24-0272
#.273	기층아스콘포설및다짐	2.0≤B<3, T=5-7cm	1	m2	1,656	1,173	184	299	H24-0273
#.274	기층아스콘포설및다짐	2.0≤B<3, T=8-10cm	1	m2	1,789	1,267	199	323	H24-0274
#.275	기층아스콘포설및다짐	3.0<B, T=5-7cm	1	m2	912	646	101	165	H24-0275
#.276	기층아스콘포설및다짐	3.0<B, T=8-10cm	1	m2	993	704	110	179	H24-0276
#.277	표층아스콘포설및다짐	소규모포설	1	m2	7,058	6,179	502	377	H24-0277
#.278	표층아스콘포설및다짐	소형장비	1	m2	2,951	2,098	310	543	H24-0278
#.279	표층아스콘포설및다짐	2.0≤B<3.0	1	m2	1,720	1,218	191	311	H24-0279
#.280	표층아스콘포설및다짐	3.0<B	1	m2	931	660	103	168	H24-0280

일위대가 목록표 : 산출근거

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.281 표층아스콘포설및다짐	3.0<B, T=10~13cm	1	m2	1,864	1,320	207	337	H24-0281
#.282 개질아스콘표층포설및다짐	소형장비	1	m2	2,951	2,098	310	543	H24-0282
#.283 개질아스콘표층포설및다짐	2.0≤B<3.0	1	m2	1,775	1,267	204	304	H24-0283
#.284 개질아스콘표층포설및다짐	3.0<B	1	m2	986	704	113	169	H24-0284
#.285 절삭후아스팔트덧씌우기	A-Type, (1회절삭, 1회포장)	1	m2	2,843	1,328	732	783	H24-0285
#.286 절삭후아스팔트덧씌우기	B-Type(1회절삭, 1회포장)	1	m2	3,882	1,822	925	1,135	H24-0286
#.287 절삭후아스팔트덧씌우기	C-Type(1회절삭, 1회포장)	1	m2	5,456	2,947	1,115	1,394	H24-0287
#.288 절삭후아스팔트덧씌우기	A-Type, (1회절삭, 2회포장)	1	m2	5,324	2,554	1,264	1,506	H24-0288
#.289 절삭후아스팔트덧씌우기	B-Type(1회절삭, 2회포장)	1	m2	7,202	3,443	1,614	2,145	H24-0289
#.290 아스팔트덧씌우기	소규모포장	1	m2	2,974	2,170	330	474	H24-0290
#.291 유도선 설치 및 해체	설치간격10m이하	1	m	380	380			H24-0291
#.292 유도선 설치 및 해체	설치간격6m이하	1	m	439	439			H24-0292
#.293 기존도로유지관리비	덧씌우기(L=1.0km)	1	식	221,350,062	41,069,000	177,759,400	2,521,662	H24-0293
#.294 콘크리트포장(인력)	A-TYPE(T=20Cm)	1	m2	3,457	2,728	729		H24-0294
#.295 콘크리트포장(인력)	B-TYPE(T=20Cm)	1	m2	6,269	5,458	811		H24-0295
#.296 콘크리트포장거푸집	T=20cm	1	m	9,377	6,823	2,554		H24-0296
#.297 보도용 블록 설치(소형)	A-Type, T=8cm이하	1	m2	8,816	7,495	720	601	H24-0297
#.298 보도용 블록 설치(소형)	B-Type, T=8cm이하	1	m2	11,324	9,604	1,006	714	H24-0298
#.299 유도 점자 블록 설치(소형)	A-Type, T=8cm이하	1	m2	9,795	8,328	800	667	H24-0299
#.300 유도 점자 블록 설치(소형)	B-Type, T=8cm이하	1	m2	12,580	10,670	1,117	793	H24-0300
#.301 보도용 블록 설치(대형)	A-Type, T=8cm이하	1	m2	13,921	11,835	1,137	949	H24-0301
#.302 보도용 블록 설치(대형)	B-Type, T=8cm이하	1	m2	17,930	15,207	1,593	1,130	H24-0302
#.303 투수아스팔트 표층 소규모포설	T=5~7cm	1	m2	8,470	7,415	603	452	H24-0303
#.304 투수아스팔트 표층 기계포설(소형장비)	T=5~7cm	1	m2	3,444	2,426	366	652	H24-0304
#.305 보차도및도로경계블록 설치(직선)	A-TYPE, 300mm미만(폭+높이)	1	m	8,963	7,375	818	770	H24-0305
#.306 보차도및도로경계블록 설치(직선)	A-TYPE, 350mm미만(폭+높이)	1	m	10,507	8,645	959	903	H24-0306
#.307 보차도및도로경계블록 설치(직선)	A-TYPE, 400mm미만(폭+높이)	1	m	11,721	9,644	1,070	1,007	H24-0307
#.308 보차도및도로경계블록 설치(직선)	A-TYPE, 500mm미만(폭+높이)	1	m	16,932	13,931	1,546	1,455	H24-0308
#.309 보차도및도로경계블록 설치(직선)	A-TYPE, 500mm이상(폭+높이)	1	m	25,398	20,896	2,319	2,183	H24-0309
#.310 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	A-TYPE, 300mm미만(폭+높이)	1	m	10,158	8,358	927	873	H24-0310
#.311 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	A-TYPE, 350mm미만(폭+높이)	1	m	12,188	10,029	1,112	1,047	H24-0311
#.312 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	A-TYPE, 400mm미만(폭+높이)	1	m	13,854	11,398	1,265	1,191	H24-0312
#.313 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	A-TYPE, 500mm미만(폭+높이)	1	m	19,048	15,672	1,739	1,637	H24-0313
#.314 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	A-TYPE, 500mm이상(폭+높이)	1	m	30,479	25,076	2,783	2,620	H24-0314
#.315 보차도및도로경계블록 설치(직선)	B-TYPE, 300mm미만(폭+높이)	1	m	10,582	9,038	638	906	H24-0315

일위대가 목록표 : 산출근거

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.316 보차도및도로경계블록 설치(직선)	B-TYPE, 350mm미만(폭+높이)	1	m	12,172	10,395	734	1,043	H24-0316
#.317 보차도및도로경계블록 설치(직선)	B-TYPE, 400mm미만(폭+높이)	1	m	13,525	11,550	816	1,159	H24-0317
#.318 보차도및도로경계블록 설치(직선)	B-TYPE, 500mm미만(폭+높이)	1	m	18,722	15,989	1,129	1,604	H24-0318
#.319 보차도및도로경계블록 설치(직선)	B-TYPE, 500mm이상(폭+높이)	1	m	30,434	25,989	1,837	2,608	H24-0319
#.320 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	B-TYPE, 300mm미만(폭+높이)	1	m	11,065	9,450	667	948	H24-0320
#.321 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	B-TYPE, 350mm미만(폭+높이)	1	m	14,317	12,227	864	1,226	H24-0321
#.322 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	B-TYPE, 400mm미만(폭+높이)	1	m	16,226	13,857	979	1,390	H24-0322
#.323 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	B-TYPE, 500mm미만(폭+높이)	1	m	20,288	17,326	1,224	1,738	H24-0323
#.324 보차도및도로경계블록 설치(곡선)	B-TYPE, 500mm이상(폭+높이)	1	m	34,761	29,687	2,097	2,977	H24-0324
#.325 보차도및도로경계블록 철거	A-TYPE, 300mm미만(폭+높이)	1	m	3,521	2,834	327	360	H24-0325
#.326 보차도및도로경계블록 철거	A-TYPE, 350mm미만(폭+높이)	1	m	4,192	3,374	389	429	H24-0326
#.327 보차도및도로경계블록 철거	A-TYPE, 400mm미만(폭+높이)	1	m	4,515	3,634	419	462	H24-0327
#.328 보차도및도로경계블록 철거	A-TYPE, 500mm미만(폭+높이)	1	m	6,522	5,249	606	667	H24-0328
#.329 보차도및도로경계블록 철거	A-TYPE, 500mm이상(폭+높이)	1	m	10,361	8,337	963	1,061	H24-0329
#.330 보차도및도로경계블록 철거	B-TYPE, 300mm미만(폭+높이)	1	m	4,182	3,543	255	384	H24-0330
#.331 보차도및도로경계블록 철거	B-TYPE, 350mm미만(폭+높이)	1	m	4,993	4,230	305	458	H24-0331
#.332 보차도및도로경계블록 철거	B-TYPE, 400mm미만(폭+높이)	1	m	5,397	4,572	330	495	H24-0332
#.333 보차도및도로경계블록 철거	B-TYPE, 500mm미만(폭+높이)	1	m	7,780	6,591	475	714	H24-0333
#.334 보차도및도로경계블록 철거	B-TYPE, 500mm이상(폭+높이)	1	m	12,872	10,903	787	1,182	H24-0334
#.335 일상유지보수(소파보수)	소규모 포장복구, A-Type	1	m2	35,139	30,015	2,212	2,912	H24-0335
#.336 일상유지보수(소파보수)	소규모 포장복구, B-Type	1	m2	85,841	73,324	5,404	7,113	H24-0336
#.337 일상유지보수(소파보수)	소규모 포장복구, C-Type	1	m2	169,811	147,381	10,180	12,250	H24-0337
#.338 소파보수(표층)	표층, A-Type	1	m2	9,806	8,254	658	894	H24-0338
#.339 소파보수(표층)	표층, B-Type	1	m2	28,019	23,583	1,882	2,554	H24-0339
#.340 소파보수(표층)	표층, C-Type	1	m2	78,458	66,033	5,272	7,153	H24-0340
#.341 일상유지보수(소파보수)	소규모 도로진급 복구, A-Type	1	m2	54,827	46,975	3,642	4,210	H24-0341
#.342 일상유지보수(소파보수)	소규모 도로진급 복구, B-Type	1	m2	133,091	114,032	8,839	10,220	H24-0342
#.343 일상유지보수(소파보수)	소규모 도로진급 복구, C-Type	1	m2	315,767	271,897	21,360	22,510	H24-0343
#.344 미끄럼방지시설		1	m2	105,634	71,069	31,787	2,778	H24-0344
#.345 관로표지못	A-TYPE	1	개	51,944	37,880	11,597	2,467	H24-0345
#.346 관로표지못	B-TYPE	1	개	23,560	12,626	10,112	822	H24-0346
#.347 파형강관 연결 및 접합	D600mm	1	m	11,445	10,671	441	333	H24-0347
#.348 파형강관 연결 및 접합	D300mm	1	m	4,666	4,282	168	216	H24-0348
#.349 파형강관 T형관 연결	D600x300mm(자재포함)	1	개소	25,266	23,785	649	832	H24-0349
#.350 PE이중벽관접합및부설	D300mm x 6.0M, 밴드접합	1	개소	87,286	84,744	2,542		H24-0350

총청북도

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.351 PE이중벽관 연결 및 접합	D200mm x 6.0M, 밴드접합	1	m	10,772	10,459	313		H24-0351
#.352 PE다중벽관 절단	D200mm	1	개소	1,324	1,324			H24-0352
#.353 맨홀뚜껑 설치	D648mm(자재포함)	1	조	241,500	11,500	230,000		H24-0353
#.354 주철제 우수통	1000x400x400	1	개소	430,500	20,500	410,000		H24-0354
#.355 맨홀천공	D200mm	1	개소	30,039	28,609	1,430		H24-0355
#.356 삼각표지판 설치	D=90CM	1	ea	268,370	107,985	153,723	6,662	H24-0356
#.357 삼각표지판 설치	D=120CM	1	ea	323,570	107,985	208,923	6,662	H24-0357
#.358 2층삼각표지판 설치	D=120CM+120CM	1	ea	426,910	134,985	285,263	6,662	H24-0358
#.359 삼각+원형표지판 설치	D120CM+D90CM	1	ea	552,110	134,985	410,463	6,662	H24-0359
#.360 원형표지판 설치	원형, D=90CM	1	ea	338,370	107,985	223,723	6,662	H24-0360
#.361 원형표지판 설치	부착식, D=90CM	1	ea	181,538	26,999	154,539		H24-0361
#.362 원형이중표지판 설치	D=90CM+D90CM	1	ea	566,910	134,985	425,263	6,662	H24-0362
#.363 오각표지판 설치	90*30*90	1	ea	338,370	107,985	223,723	6,662	H24-0363
#.364 면계표지판 설치	140*70 복주식	1	ea	168,061	148,257	9,810	9,994	H24-0364
#.365 도로반사경 설치	Φ 1000, 1면	1	ea	357,789	94,941	262,848		H24-0365
#.366 군계표지	300*200 편지식	1	ea	226,206	156,726	12,813	56,667	H24-0366
#.367 도계표지	360*220 편지식	1	ea	226,206	156,726	12,813	56,667	H24-0367
#.368 2지명이정표지	250*180 편지식	1	ea	226,206	156,726	12,813	56,667	H24-0368
#.369 3지명이정표지	300*240 편지식	1	ea	226,206	156,726	12,813	56,667	H24-0369
#.370 2방향예고표지	360*220 편지식	1	ea	226,206	156,726	12,813	56,667	H24-0370
#.371 3방향예고표지	445*220 편지식	1	ea	226,206	156,726	12,813	56,667	H24-0371
#.372 데리네이터설치	토공용	1	ea	18,518	6,329	12,189		H24-0372
#.373 데리네이터설치	옹벽용	1	ea	16,518	6,329	10,189		H24-0373
#.374 데리네이터설치	가드레일용	1	ea	13,606	2,531	11,075		H24-0374
#.375 데리네이터철거	토공용	1	ea	6,607	5,827	401	379	H24-0375
#.376 데리네이터철거	가드레일용	1	ea	3,302	2,913	200	189	H24-0376
#.377 데리네이터철거	옹벽용	1	ea	6,607	5,827	401	379	H24-0377
#.378 도로표지병설치	양면	1	ea	15,671	5,425	10,246		H24-0378
#.379 도로표지병철거	양면	1	ea	20,388	17,723	1,432	1,233	H24-0379
#.380 갈매기표지판(양면)	토공용, 60*45	1	ea	11,987	6,944	1,962	3,081	H24-0380
#.381 차선규제봉설치	φ 200x φ 80x750	1	개	36,235	5,939	30,296		H24-0381
#.382 차선규제봉설치	φ 200x φ 80x450	1	개	34,235	5,939	28,296		H24-0382
#.383 차로 밀그림	실선, 신설도로	1	m2	1,362	1,263	45	54	H24-0383
#.384 차로 밀그림	파선, 신설도로	1	m2	2,726	2,527	90	109	H24-0384
#.385 차로 밀그림	횡단보도, 주차장, 신설도로	1	m2	3,588	3,325	119	144	H24-0385

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.386 차로 밀그림	문자및기호, 신설도로	1	m2	7,575	7,020	251	304	H24-0386
#.387 차로 밀그림	실선, 운행구간	1	m2	2,044	1,895	67	82	H24-0387
#.388 차로 밀그림	파선, 운행구간	1	m2	4,090	3,791	135	164	H24-0388
#.389 차로 밀그림	횡단보도, 주차장, 운행구간	1	m2	5,382	4,988	178	216	H24-0389
#.390 차로 밀그림	문자및기호, 운행구간	1	m2	11,364	10,531	377	456	H24-0390
#.391 차선도색(수용성, 신설도로)	수동식, 백색실선	1	m2	5,695	1,263	4,368	64	H24-0391
#.392 차선도색(수용성, 신설도로)	수동식, 황색실선	1	m2	6,056	1,263	4,729	64	H24-0392
#.393 차선도색(수용성, 신설도로)	수동식, 백색파선	1	m2	7,126	2,527	4,471	128	H24-0393
#.394 차선도색(수용성, 신설도로)	수동식, 황색파선	1	m2	7,487	2,527	4,832	128	H24-0394
#.395 차선도색(수용성, 신설도로)	기계식, 백색파선	1	m2	5,003	387	4,552	64	H24-0395
#.396 차선도색(수용성, 신설도로)	기계식, 황색파선	1	m2	5,363	387	4,912	64	H24-0396
#.397 차선도색(수용성, 운행도로 또는 확장공사)	기계식, 백색실선	1	m2	4,817	256	4,519	42	H24-0397
#.398 차선도색(수용성, 운행도로 또는 확장공사)	기계식, 황색실선	1	m2	5,177	256	4,879	42	H24-0398
#.399 차선도색(수용성, 운행도로 또는 확장공사)	기계식, 백색파선	1	m2	5,181	512	4,584	85	H24-0399
#.400 차선도색(수용성, 운행도로 또는 확장공사)	기계식, 황색파선	1	m2	5,541	512	4,944	85	H24-0400
#.401 차선도색(유착식, 신설도로)	수동식, 백색실선	1	m2	18,781	2,164	16,465	152	H24-0401
#.402 차선도색(유착식, 신설도로)	수동식, 황색실선	1	m2	23,173	2,164	20,857	152	H24-0402
#.403 차선도색(유착식, 신설도로)	수동식, 백색파선	1	m2	21,366	4,329	16,732	305	H24-0403
#.404 차선도색(유착식, 신설도로)	수동식, 황색파선	1	m2	25,759	4,329	21,125	305	H24-0404
#.405 차선도색(유착식, 신설도로)	수동식, 횡단보도, 주차장(백색)	1	m2	22,999	5,696	16,901	402	H24-0405
#.406 차선도색(유착식, 신설도로)	수동식, 문자및기호	1	m2	30,555	12,025	17,682	848	H24-0406
#.407 차선도색(유착식, 운행도로또는확장공사)	수동식, 백색실선	1	m2	19,815	3,030	16,572	213	H24-0407
#.408 차선도색(유착식, 운행도로또는확장공사)	수동식, 백색실선(재료분리)	1	m2	5,591	3,030	2,348	213	H24-0408
#.409 차선도색(유착식, 운행도로또는확장공사)	수동식, 황색실선	1	m2	24,207	3,030	20,964	213	H24-0409
#.410 차선도색(유착식, 운행도로또는확장공사)	수동식, 백색파선	1	m2	23,433	6,060	16,946	427	H24-0410
#.411 차선도색(유착식, 운행도로또는확장공사)	수동식, 황색파선	1	m2	27,825	6,060	21,338	427	H24-0411
#.412 차선도색(유착식, 운행도로또는확장공사)	수동식, 횡단보도, 주차장(백색)	1	m2	25,718	7,974	17,182	562	H24-0412
#.413 차선도색(유착식, 운행도로또는확장공사)	수동식, 안전지대(황색)	1	m2	30,110	7,974	21,574	562	H24-0413
#.414 차선도색(유착식, 운행도로또는확장공사)	수동식, 문자및기호	1	m2	36,299	16,835	18,276	1,188	H24-0414
#.415 차선도색제거		1	m2	39,412	34,028	3,161	2,223	H24-0415
#.416 가드레일 설치	표준레일(지주간격2m, 2W)	1	m	97,059	6,385	89,876	798	H24-0416
#.417 가드레일 설치	표준레일(지주간격4m, 2W)	1	m	67,502	3,989	63,089	424	H24-0417
#.418 가드레일 설치	표준레일(지주간격2m, 3W)	1	m	112,160	6,933	104,411	816	H24-0418
#.419 가드레일 설치	표준레일(지주간격4m, 3W)	1	m	82,543	4,483	77,620	440	H24-0419
#.420 가드레일 설치	단부레일(2W)	1	EA	111,885	3,052	108,509	324	H24-0420

일위대가 목록표 : 산출근거

공 종 명	규 격	수량	단위	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
#.421 가드레일 설치	단부레일(3W)	1	EA	137,427	3,877	133,170	380	H24-0421
#.422 낙석방지책	표준구간(3.0*3.0)	1	경간	761,811	250,055	505,736	6,020	H24-0422
#.423 낙석방지책	단부	1	ea	1,000,108	42,159	951,929	6,020	H24-0423
#.424 낙석방지망	철망설치(기계식)	1	m2	19,241	5,974	11,805	1,462	H24-0424
#.425 가설방음벽	H=4.0m, 3개월	1	m	136,018	71,690	62,141	2,187	H24-0425
#.426 가설방음벽	H=5.0m, 3개월	1	m	150,797	71,690	76,920	2,187	H24-0426
#.427 가설방음벽	H=6.0m, 3개월	1	m	165,339	71,690	91,462	2,187	H24-0427
#.428 가설방음벽	H=4.0m, 6개월	1	m	146,596	71,690	72,719	2,187	H24-0428
#.429 가설방음벽	H=5.0m, 6개월	1	m	164,021	71,690	90,144	2,187	H24-0429
#.430 가설방음벽	H=6.0m, 6개월	1	m	181,053	71,690	107,176	2,187	H24-0430
#.431 안전시설목		1	ea	458,258	120,320	336,754	1,184	H24-0431
#.432 가설사무실	60개월	1	m2	218,166	105,982	88,648	23,536	H24-0432
#.433 가설창고	60개월	1	m2	172,028	84,360	65,768	21,900	H24-0433
#.434 가설사무소(콘테이너)	3.0x9.0x2.6m	1	동	1,497,224			1,497,224	H24-0434
#.435 가설창고(콘테이너)	3.0x9.0x2.6m	1	동	2,781,224			2,781,224	H24-0435
#.436 오탁방지막	L=20M,H=4.0M	1	set	1,256,094	56,094	1,200,000		H24-0436
#.437 흡관하차비(VR관)	φ=600m/m	1	본	2,235			2,235	H24-0437
#.438 흡관하차비(VR관)	φ=800m/m	1	본	3,722			3,722	H24-0438
#.439 흡관하차비(VR관)	φ=1000m/m	1	본	5,270			5,270	H24-0439
#.440 흡관하차비(VR관)	φ=1200m/m	1	본	7,217			7,217	H24-0440
#.441 흡관하차비(원심력관)	φ=600m/m	1	본	1,492			1,492	H24-0441
#.442 흡관하차비(원심력관)	φ=800m/m	1	본	2,578			2,578	H24-0442
#.443 흡관하차비(원심력관)	φ=1000m/m	1	본	4,038			4,038	H24-0443
#.444 흡관하차비(원심력관)	φ=1200m/m	1	본	5,476			5,476	H24-0444
#.445 철근운반	L=30km까지	1	ton	13,613			13,613	H24-0445
#.446 아스팔트운반	L=10km까지	1	d/m	1,930			1,930	H24-0446
#.447 모래운반	L=15km	1	m3	25,370	13,685	6,862	4,823	H24-0447
#.448 중기운반		1	식	83,923,579	45,145,037	21,132,400	17,646,142	H24-0448
#.449 폐기물운반	L=24.5km	1	ton	11,347	6,286	2,799	2,262	H24-0449
#.450 시멘트운반	L=10km까지	1	대	385			385	H24-0450
#.451 레이콘소운반	덤프트럭(2.5ton)	1	m3	3,181	2,569	277	335	H24-0451
#.452 모래구입	시내도착도	1	m3	31,000		31,000		H24-0452
#.453 모래부설(인력)	재료비포함	1	m3	48,788	11,588	37,200		H24-0453
#.454 보조기층구입및운반	L=15.0km	1	m3	21,734	11,677	5,855	4,202	H24-0454
#.455 잔토처리	인력, 현장내	1	m3	33,109	33,109			H24-0455

5. 단가산출서

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 1 무근콘크리트캐기. 30Cm미만(기계100%) /1m3	32,819	19,273	5,070	8,476	H24-0001
1. 기 계(100%)					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = (3.3 + 5.9) / 2 =4.60 m ³ /Hr					
재 료 비: 17,129 / 4.6 = 3,723.6	3,723.6		3,723.6		
노 무 비: 55,700 / 4.6 = 12,108.6	12,108.6	12,108.6			
경 비: 33,897 / 4.6 = 7,368.9	7,368.9			7,368.9	
소 계	23,201.1	12,108.6	3,723.6	7,368.9	
2) 치출소모량					
재 료 비: 0.01 본 *223,000 / 4.6 = 484.7	484.7		484.7		
소 계	484.7		484.7		
3) 작업보조원(1인)					
보통인부: 165,545 * 1.0 / (8 * 4.6) = 4,498.5	4,498.5	4,498.5			
소 계	4,498.5	4,498.5			
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.50 =0.67					
E = 0.45, CM = 20 sec(135°)					
Q = (3600*0.7*0.55*0.67*0.45)/20=20.89					
재 료 비 : 18,015 / 20.89 =862.3	862.3		862.3		
노 무 비 : 55,700 / 20.89 =2,666.3	2,666.3	2,666.3			
경 비 : 23,128 / 20.89 =1,107.1	1,107.1			1,107.1	
소 계	4,635.7	2,666.3	862.3	1,107.1	
계	32,820.0	19,273.4	5,070.6	8,476.0	
전체 합계	32,819	19,273	5,070	8,476	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 2 무근콘크리트캐기 30cm이상(기계100%) /1m3	40,647	23,886	6,239	10,522	H24-0002
1. 기 계(100%)					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = (2.6 + 4.6) / 2 =3.60 m ³ /Hr					
재 료 비: 17,129 / 3.6 = 4,758.0	4,758.0		4,758.0		
노 무 비: 55,700 / 3.6 = 15,472.2	15,472.2	15,472.2			
경 비: 33,897 / 3.6 = 9,415.8	9,415.8			9,415.8	
소 계	29,646.0	15,472.2	4,758.0	9,415.8	
2) 치출소모량					
재 료 비: 0.01 본 * 223,000 / 3.6 = 619.4	619.4		619.4		
소 계	619.4		619.4		
3) 작업보조원(1인)					
보통인부: 165,545 * 1 인 / (8 * 3.6) = 5,748.0	5,748.0	5,748.0			
소 계	5,748.0	5,748.0			
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도0.7㎡)					
q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.5 =0.67					
E = 0.45 , CM =20 sec(135°)					
Q = (3600*0.7*0.55*0.67*0.45)/20=20.89					
재 료 비 : 18,015 / 20.89 =862.3	862.3		862.3		
노 무 비 : 55,700 / 20.89 =2,666.3	2,666.3	2,666.3			
경 비 : 23,128 / 20.89 =1,107.1	1,107.1			1,107.1	
소 계	4,635.7	2,666.3	862.3	1,107.1	
계	40,649.1	23,886.5	6,239.7	10,522.9	
전체 합계	40,647	23,886	6,239	10,522	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 3 철근콘크리트캐기 30cm미만(기계100%) /1m3	80,163	54,864	10,357	14,942	H24-0003
1. 기계(100%)					
1) 대형브레이카 + 굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = (1.6 + 3.3) / 2 = 2.45 m ³ /hr					
재 료 비 : 17,129 / 2.45 = 6,991.4	6,991.4		6,991.4		
노 무 비 : 55,700 / 2.45 = 22,734.6	22,734.6	22,734.6			
경 비 : 33,897 / 2.45 = 13,835.5	13,835.5			13,835.5	
소 계	43,561.5	22,734.6	6,991.4	13,835.5	
2) 차출소모량					
재 료 비 : 223,000 * 0.01 본 / 2.45 = 910.2	910.2		910.2		
소 계	910.2		910.2		
3) 작업보조원(1인)					
보통인부: 165,545*1.0 / (8 * 2.45) = 8,446.1	8,446.1	8,446.1			
소 계	8,446.1	8,446.1			
2. 장애물 제거					
용 접 공: 0.02 인 *267,021= 5,340.4	5,340.4	5,340.4			
특별인부: 0.05 인 *214,222= 10,711.1	10,711.1	10,711.1			
보통인부: 0.03 인 *165,545= 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
아세틸렌: 0.05 Kg *23,700 = 1,185.0	1,185.0		1,185.0		
산 소: 135 L * 3.03 = 409.0	409.0		409.0		
소 계	22,611.8	21,017.8	1,594.0		
3. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.5 = 0.67					
E = 0.45 , cm = 20 sec(135°)					
Q = (3600*0.7*0.55*0.67*0.45)/20=20.89					
재 료 비 : 18,015 / 20.89 = 862.3	862.3		862.3		
노 무 비 : 55,700 / 20.89 = 2,666.3	2,666.3	2,666.3			
경 비 : 23,128 / 20.89 = 1,107.1	1,107.1			1,107.1	
소 계	4,635.7	2,666.3	862.3	1,107.1	
계	80,165.3	54,864.8	10,357.9	14,942.6	
전체 합계	80,163	54,864	10,357	14,942	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 4 철근콘크리트캐기 30cm이상(기계100%) /1m3	90,490	60,949	11,899	17,642	H24-0004
1. 기계(100%)					
1) 대형브레이카 + 굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = (1.4 + 2.7) / 2 = 2.05 m ³ /hr					
재 료 비 : 17,129 / 2.05 = 8,355.6	8,355.6		8,355.6		
노 무 비 : 55,700 / 2.05 = 27,170.7	27,170.7	27,170.7			
경 비 : 33,897 / 2.05 = 16,535.1	16,535.1			16,535.1	
소 계	52,061.4	27,170.7	8,355.6	16,535.1	
2) 차출소모량					
재 료 비 : 223,000 * 0.01 본 / 2.05 = 1,087.8	1,087.8		1,087.8		
소 계	1,087.8		1,087.8		
3) 작업보조원(1인)					
보통인부: 165,545 * 1.0 / (8 * 2.05) = 10,094.2	10,094.2	10,094.2			
소 계	10,094.2	10,094.2			
2. 장애물제거					
용 접 공: 0.02 인 * 267,021 = 5,340.4	5,340.4	5,340.4			
특별인부: 0.05 인 * 214,222 = 10,711.1	10,711.1	10,711.1			
보통인부: 0.03 인 * 165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
아세틸렌: 0.05 Kg * 23,700 = 1,185.0	1,185.0		1,185.0		
산 소: 135 L * 3.03 = 409.0	409.0		409.0		
소 계	22,611.8	21,017.8	1,594.0		
3. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.5 = 0.67					
E = 0.45, CM = 20 sec(135°)					
Q = (3600 * 0.7 * 0.55 * 0.67 * 0.45) / 20 = 20.89					
재 료 비 : 18,015 / 20.89 = 862.3	862.3		862.3		
노 무 비 : 55,700 / 20.89 = 2,666.3	2,666.3	2,666.3			
경 비 : 23,128 / 20.89 = 1,107.1	1,107.1			1,107.1	
소 계	4,635.7	2,666.3	862.3	1,107.1	
계	90,490.9	60,949.0	11,899.7	17,642.2	
전체 합계	90,490	60,949	11,899	17,642	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 5 석축철기(인력) 참쌓기 /1m2 `유용할 경우만 적용`	110,257	105,291	4,966		H24-0005
1. 철 기 보통인부: 0.60 인 *165,545 = 99,327.0	99,327.0	99,327.0			
소 계	99,327.0	99,327.0			
2. 잡재료비(인건비의 5%) 99,327 * 5 /100 = 4,966.3	4,966.3		4,966.3		
소 계	4,966.3		4,966.3		
3. 소운반(리어카 L = 20M) RT = 340 kg/m2 L=20 M , V=2500 , T1=5 , T=450 N=V*T/(120*L+V*T1)=75.50 회/일 Q=(N*250)/RT=55.51 M2/인 보통인부: 2 인 *165,545 / 55.51 = 5,964.5	5,964.5	5,964.5			
소 계	5,964.5	5,964.5			
계	<u>110,257.8</u>	<u>105,291.5</u>	<u>4,966.3</u>		
전체 합계	110,257	105,291	4,966		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 6 석축철기(기계) 찰쌓기 / 1m ² `유용할 경우만 적용` 석축 뒀길이 : 35cm 1. 굴삭기+ 브레이커(0.7m ²) $Q = (4.5+5.5)/2/0.35 = 14.29 \text{ m}^3/\text{m}^2$ 재 료 비 : 17,129 / 14.29 = 1,198.6 노 무 비 : 55,700 / 14.29 = 3,897.8 경 비 : 33,897 / 14.29 = 2,372.0 소 계	10,331	6,106	1,538	2,687	H24-0006
2. 인 건 비 보통인부: 165,545 * 1 인 / (8 HR * 14.29) = 1,448.0 소 계	1,448.0	1,448.0			
3. 치출소모량 치출(0.7m ²): 223,000 * 0.006 본/HR / 14.29 = 93.6 소 계	93.6		93.6		
4. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7m ²) $q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.35 = 0.74$ $E = 0.45, CM = 18 \text{ sec}(90^\circ)$ $Q1 = (3600*0.7*0.55*0.74*0.45)/18=25.64$ $Q = Q1 / 0.35 \text{ m}^3/\text{m}^2 = 73.26$ 재 료 비 : 18,015 / 73.26 = 245.9 노 무 비 : 55,700 / 73.26 = 760.3 경 비 : 23,128 / 73.26 = 315.6 소 계	245.9	760.3	245.9	315.6	
계	10,331.8	6,106.1	1,538.1	2,687.6	
전체 합계	10,331	6,106	1,538	2,687	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 7 석축활기(인력) 메쌓기 /1m2 `유용할 경우만 적용` 1. 활 기 뒷길이 60cm이내=0.2 인 뒷길이 60cm이상=0.3 인 보통인부: 0.25 인 *165,545 = 41,386.2 소 계 2. 잡재료비 (인건비의 5%) 41,386.2 * 5 /100 = 2,069.3 소 계 3. 소운반(리아카 L = 20M) RT = 340 kg/m2 L=20 M ,V=2500 , T1=5 , T=450 N=V*T/(120*L+V*T1)=75.50 회/일 Q=(N*250)/RT=55.51 M2/인 보통인부: 2 인 *165,545 / 55.51 = 5,964.5 소 계 계 전체 합계	49,419 41,386.2 41,386.2 2,069.3 2,069.3 5,964.5 5,964.5 49,420.0 49,419	47,350 41,386.2 41,386.2 47,350.7 47,350.7 47,350.7 47,350	2,069 2,069.3 2,069.3 2,069.3 2,069.3 2,069.3 2,069		H24-0007

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 8 석축철기(기계) 메쌓기 / 1m ² `유용할 경우만 적용` 석축 뒷길이 : 35cm 1. 굴삭기+ 브레이커(0.7m ²) $Q = 5.5/0.35 = 15.71 \text{ m}^2/\text{m}^2$ 재 료 비 : $17,129 / 15.71 = 1,090.3$ 노 무 비 : $55,700 / 15.71 = 3,545.5$ 경 비 : $33,897 / 15.71 = 2,157.6$ 소 계	9,516	5,622	1,421	2,473	H24-0008
2. 인 건 비 보통인부: $165,545 * 1 \text{ 인} / (8 \text{ HR} * 15.71) = 1,317.1$ 소 계	1,317.1	1,317.1			
3. 치출소모량 치출(0.7m ²): $223,000 * 0.006 \text{ 분/HR} / 15.71 = 85.1$ 소 계	85.1		85.1		
4. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7m ²) $q = 0.7, K = 0.55, f = 1/1.35 = 0.74$ $E = 0.45, CM = 18 \text{ sec}(90^\circ)$ $Q1 = (3600 * 0.7 * 0.55 * 0.74 * 0.45) / 18 = 25.64$ $Q = Q1 / 0.35 \text{ m}^2/\text{m}^2 = 73.26$ 재 료 비 : $18,015 / 73.26 = 245.9$ 노 무 비 : $55,700 / 73.26 = 760.3$ 경 비 : $23,128 / 73.26 = 315.6$ 소 계	1,321.8	760.3	245.9	315.6	
계	9,517.4	5,622.9	1,421.3	2,473.2	
전체 합계	9,516	5,622	1,421	2,473	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 9 콘크리트포장깨기 브레이카+굴삭기0.7㎡ /1m3	32,819	19,273	5,070	8,476	H24-0009
1. 기계사용료					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = (3.3 + 5.9) / 2=4.60 ㎡/Hr					
재 료 비: 17,129 / 4.6 = 3,723.6	3,723.6		3,723.6		
노 무 비: 55,700 / 4.6 = 12,108.6	12,108.6	12,108.6			
경 비: 33,897 / 4.6 = 7,368.9	7,368.9			7,368.9	
소 계	23,201.1	12,108.6	3,723.6	7,368.9	
2) 치출소모량					
재 료 비: 0.01 본 * 223,000 / 4.6 = 484.7	484.7		484.7		
소 계	484.7		484.7		
3) 작업보조인부					
보통인부: 1 인 *165,545 / (4.6 * 8) = 4,498.5	4,498.5	4,498.5			
소 계	4,498.5	4,498.5			
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
α=0.7, K=0.55, f=1/1.5= 0.67					
E=0.45, Cm=20 sec(135)					
Q = (3600*0.7*0.55*0.67*0.45)/20 = 20.89					
재 료 비 : 18,015 / 20.89 =862.3	862.3		862.3		
노 무 비 : 55,700 / 20.89 =2,666.3	2,666.3	2,666.3			
경 비 : 23,128 / 20.89 =1,107.1	1,107.1			1,107.1	
소 계	4,635.7	2,666.3	862.3	1,107.1	
계	32,820.0	19,273.4	5,070.6	8,476.0	
전체 합계	32,819	19,273	5,070	8,476	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 10 아스팔트포장깨기 브레이카+굴삭기0.7㎡ /1m3	12,737	7,440	2,072	3,225	H24-0010
1. 기계사용료					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7 ㎡)					
Q = 16.0 ㎡/Hr					
재 료 비: 17,129 / Q = 1,070.5	1,070.5		1,070.5		
노 무 비: 55,700 / Q = 3,481.2	3,481.2	3,481.2			
경 비: 33,897 / Q = 2,118.5	2,118.5			2,118.5	
소 계	6,670.2	3,481.2	1,070.5	2,118.5	
2) 치출소모량					
재 료 비: 0.01 본 * 223,000 / Q = 139.3	139.3		139.3		
소 계	139.3		139.3		
3) 작업보조인부					
보통인부: 1 인 *165,545/(Q*8) = 1,293.3	1,293.3	1,293.3			
소 계	1,293.3	1,293.3			
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
q=0.7, K=0.55, f=1/1.5= 0.67					
E=0.45, Cm=20 sec(135)					
Q = (3600*0.7*0.55*0.67*0.45)/20 = 20.89					
재 료 비 : 18,015 / 20.89 =862.3	862.3		862.3		
노 무 비 : 55,700 / 20.89 =2,666.3	2,666.3	2,666.3			
경 비 : 23,128 / 20.89 =1,107.1	1,107.1			1,107.1	
소 계	4,635.7	2,666.3	862.3	1,107.1	
계	12,738.5	7,440.8	2,072.1	3,225.6	
전체 합계	12,737	7,440	2,072	3,225	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 11 콘크리트소환(압쇄기) 굴삭기1.0㎡+펼버라이저 /1m3	54,554	27,333	11,360	15,861	H24-0011
1. 기계사용료					
1)펼버라이저+굴삭기(무한궤도 1.0 ㎡)					
$q = 3.26 \text{ ㎡/Hr}$, $E = 0.95$					
$Q = q \cdot E \text{ ㎡/Hr}$					
재 료 비: $30,284 / Q = 9,778.4$	9,778.4		9,778.4		
노 무 비: $55,700 / Q = 17,985.1$	17,985.1	17,985.1			
경 비: $45,695 / Q = 14,754.6$	14,754.6			14,754.6	
소 계	42,518.1	17,985.1	9,778.4	14,754.6	
2) 치출소모량					
재 료 비: $0.01 \text{ 본} \cdot 223,000 / Q = 720.0$	720.0		720.0		
소 계	720.0		720.0		
3) 작업보조인부					
보통인부: $1 \text{ 인} \cdot 165,545 / (Q \cdot 8) = 6,681.6$	6,681.6	6,681.6			
소 계	6,681.6	6,681.6			
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
$q=0.7$, $K=0.55$, $f=1/1.5=0.67$					
$E=0.45$, $Cm=20 \text{ sec}(135)$					
$Q = (3600 \cdot 0.7 \cdot 0.55 \cdot 0.67 \cdot 0.45) / 20 = 20.89$					
재 료 비 : $18,015 / 20.89 = 862.3$	862.3		862.3		
노 무 비 : $55,700 / 20.89 = 2,666.3$	2,666.3	2,666.3			
경 비 : $23,128 / 20.89 = 1,107.1$	1,107.1			1,107.1	
소 계	4,635.7	2,666.3	862.3	1,107.1	
계	54,555.4	27,333.0	11,360.7	15,861.7	
전체 합계	54,554	27,333	11,360	15,861	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 12 건설폐기물 파쇄 이동식크라샤(150TON) /1m3 1.콘크리트 및 아스콘깨기 : 별도계상 2.적 재 : 로더(타이어1.72㎡) $q_0=1.72, K=0.55, f=1/1.5=0.67$ $E_0=0.35, m=2.0, L=8$ $t_1=9, t_2=14$ $C_m=m*L+t_1+t_2=39.00 \text{ SEC}$ $Q=3600*q_0*K*f*E_0/C_m=20.48 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : 17,964 / 20.48 = 877.1 노 무 비 : 55,700 / 20.48 = 2,719.7 경 비 : 23,222 / 20.48 = 1,133.8 소 계	21,979	11,379	4,671	5,929	H24-0012
3. 운반 (덤프 15 Ton) $L = 2.5 \text{ km(현장별 적용)}$ $q = 15/2.3 \text{ ton/m}^3 * 1.5 = 9.78$ $E = 0.9$ $n = q / (q_0*K) = 10.34$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 19.20$ $t_2 = L/15 * 2 * 60 = 20.00$ $t_3 = 0.8, t_4 = 0.42, t_5=0.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 40.92$ $Q = 60 * q * F * E / C_m = 8.65 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 27,932 / 8.65 = 3,229.1 노 무 비: 55,700 / 8.65 = 6,439.3 경 비: 19,631 / 8.65 = 2,269.4 소 계	4,730.6	2,719.7	877.1	1,133.8	
4.크라샤 투입:로더(타이어2.87㎡) $q_0=2.87, K=0.55, f=1.0$ $E_0=0.35, t_1=9, t_2=14$ $m = 1.8, L = 8$ $C_m=m*L+t_1+t_2=37.40 \text{ sec}$ $Q=3600*q_0*K*f*E_0/C_m=53.18 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 30,063 / 53.18 = 565.3 노 무 비: 55,700 / 53.18 = 1,047.3	11,937.8	6,439.3	3,229.1	2,269.4	
5.크라샤 투입:로더(타이어2.87㎡) $q_0=2.87, K=0.55, f=1.0$ $E_0=0.35, t_1=9, t_2=14$ $m = 1.8, L = 8$ $C_m=m*L+t_1+t_2=37.40 \text{ sec}$ $Q=3600*q_0*K*f*E_0/C_m=53.18 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 30,063 / 53.18 = 565.3 노 무 비: 55,700 / 53.18 = 1,047.3	565.3	1,047.3	565.3		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
경 비: $30,113 / 53.18 = 566.2$	566.2			566.2	
소 계	<u>2,178.8</u>	<u>1,047.3</u>	<u>565.3</u>	<u>566.2</u>	
5. 크리싱(이동식크라샤150TON)					
Qc=273 TON/HR , E=0.4					
Qp2 = Qc * E =109.20 TON/hr					
Q = Qp2/2.3 TON/HR = 47.48 m ³ /HR					
재 료 비: 0 / 47.48 = 0.0					
노 무 비: $55,700 / 47.48 = 1,173.1$	1,173.1	1,173.1			
경 비: $93,058 / 47.48 = 1,959.9$	1,959.9			1,959.9	
소 계	<u>3,133.0</u>	<u>1,173.1</u>		<u>1,959.9</u>	
계	<u>21,980.2</u>	<u>11,379.4</u>	<u>4,671.5</u>	<u>5,929.3</u>	
전체 합계	21,979	11,379	4,671	5,929	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 13 철근콘크리트구조물형기 H=10m이하, 장애물제거 /1m3	67,241	37,170	11,637	18,434	H24-0013
1. 인 건 비 장애물 제거					
1) 용 접 공 : 0.02 인 * 267,021 = 5,340.4	5,340.4	5,340.4			
2) 특별인부 : 0.05 인 * 214,222 = 10,711.1	10,711.1	10,711.1			
3) 보통인부 : 0.03 인 * 165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
4) 공기손료 및 경장비(인력품의6%) (5,340.4+10,711.1+4,966.3) * 6/100 = 1,261.0	1,261.0		1,261.0		
소 계:	22,278.8	21,017.8	1,261.0		
2. 굴삭기 1.0㎡ + 압쇄기+ 브레이커					
재 료 비: 30,284 * 0.29 hr = 8,782.3	8,782.3		8,782.3		
노 무 비: 55,700 * 0.29 hr = 16,153.0	16,153.0	16,153.0			
재 료 비: 63,567 * 0.29 hr = 18,434.4	18,434.4			18,434.4	
소 계:	43,369.7	16,153.0	8,782.3	18,434.4	
3. 재 료 비					
산 소 : 3.03 * 135 L = 409.0	409.0		409.0		
아세틸렌 : 23,700 * 0.05 KG = 1,185.0	1,185.0		1,185.0		
소 계:	1,594.0		1,594.0		
계:	67,242.5	37,170.8	11,637.3	18,434.4	
전체 합계	67,241	37,170	11,637	18,434	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 14 포장절단(콘크리트) 기계 /1m 일당 시공량 : Qd = 450 m/일 시간당 시공량 : Q = 450 / 8 = 56.25 m/h 1. 콘크리트 절단 가. 인 건 비 보통인부: 165,545 * 1 인 / 450 = 367.8 특별인부: 214,222 * 1 인 / 450 = 476.0 소 계 나. 콘크리트캣타(320~400) 재 료 비: 8,863 / Q = 157.5 노 무 비: 33,571 / Q = 596.8 경 비: 1,876 / Q = 33.3 소 계 다. 동력분무기(4.85kw) 재 료 비: 2,057 / Q * 0.5 대 = 18.2 노 무 비: 0 / Q * 0.5 대 = 0.0 경 비: 244 / Q * 0.5 대 = 2.1 소 계 라. 소모재료 블레이드(14"x3.2mm): 169,800*0.31 EA / 100 = 526.3 물: 1.27 * 3000 L / 100 = 38.1 소 계 2. 물운반(물30ℓ 소요) : 물탱크(5500ℓ) $L = 1.0 \text{ Km}$, $V = 20 \text{ Km/Hr}$, $E = 0.9$ $t_1 = 5 \text{ 분(준비)}$, $t_3 = 10 \text{ 분(흡입)}$ $t_4 = 5 \text{ 분(대기)}$, $t_5 = 20 \text{ 분(살수)}$ $t_2 = (L/V) * 2 * 60 = 6.00 \text{ 분}$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 46.00$ $T_o = (C_m - t_3) / C_m = 0.78$ $Q = (60 * 5500 * E) / C_m = 6,456.52$ 재 료 비: 15,390 / Q * 30 ℓ * T_o = 55.7 노 무 비: 47,231 / Q * 30 ℓ = 219.4 경 비: 9,470 / Q * 30 ℓ = 44.0 소 계 계 전체 합계	2,534 367.8 476.0 843.8 157.5 596.8 33.3 787.6 18.2 2.1 20.3 526.3 38.1 564.4 55.7 219.4 44.0 319.1 2,535.2 2,534	1,660 367.8 476.0 843.8 596.8 596.8 596.8 596.8 596.8 596.8 596.8 219.4 219.4 219.4 219.4 1,660.0 1,660	795 795 795 795 157.5 157.5 157.5 157.5 18.2 18.2 18.2 18.2 526.3 38.1 564.4 55.7 55.7 55.7 55.7 795.8 795	79 33.3 33.3 33.3 2.1 2.1 2.1 2.1 44.0 44.0 44.0 44.0 79.4 79	H24-0014

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 16 측구뚝쌓기 인력 /1m3 품셈 3-2-1 인력 흙 다지기 두께30cm 적용 1. 인 건 비 보통인부: 0.11 인 * 165,545 = 18,209.9 계 전체 합계	18,209 18,209.9 18,209.9 18,209	18,209 18,209.9 18,209.9 18,209			H24-0016

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 17 표토제거(답구간) 불도저19ton, T=20CM /1m2	497	220	145	132	H24-0017
1. 표토제거(불도저 19 TON)					
t = 0.20 , L = 20 , E = 0.40					
f = 1/1.24 = 0.81, q0 = 3.2 , H=0.96					
q1 =q0 * H = 3.07, V1 = 40 ,V2 = 46					
Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 =1.18 분					
Q = 60 * 3.07 * 0.81 * 0.4 / (1.18 * 0.2) = 252.88 m ³ /hr					
재 료 비 : 36,917 / 252.88 = 145.9	145.9		145.9		
노 무 비 : 55,700 / 252.88 = 220.2	220.2	220.2			
경 비 : 33,412 / 252.88 = 132.1	132.1			132.1	
계	<u>498.2</u>	<u>220.2</u>	<u>145.9</u>	<u>132.1</u>	
전체 합계	497	220	145	132	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 18 표토제거(답외구간) 불도저32ton, T=20CM /1m2	279	96	106	77	H24-0018
1. 표토제거(불도저 32 TON)					
t = 0.20 , L = 20 , E = 0.55					
f = 1/1.24 = 0.81, q0 = 5.5 , H=0.96					
q1 =q0*H = 5.28, V1 = 40 ,V2 = 43					
Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 =1.22 분					
Q = 60 * 5.28 * 0.81 * 0.55 / (1.22 * 0.2) = 578.42 m ³ /hr					
재 료 비 : 61,429 / 578.42 = 106.2	106.2		106.2		
노 무 비 : 55,700 / 578.42 = 96.2	96.2	96.2			
경 비 : 44,983 / 578.42 = 77.7	77.7			77.7	
계	<u>280.1</u>	<u>96.2</u>	<u>106.2</u>	<u>77.7</u>	
전체 합계	279	96	106	77	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 19 표토제거(답구간) T=20CM, 굴삭기0.7㎡ /1m2 1. 백호 (0.7㎡) $q=0.7, K=0.9, f=1/1.24=0.81$ $E= 0.55-0.05, C_m= 20 \text{ sec}(135^\circ), T=0.20$ $Q = 3600 \cdot q \cdot K \cdot f \cdot E / (C_m \cdot T) = 229.6 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경 비: $23,128 / 229.6 = 100.7$ 노무비: $55,700 / 229.6 = 242.5$ 재료비: $18,015 / 229.6 = 78.4$	420	242	78	100	H24-0019
계	421.6	242.5	78.4	100.7	
전체 합계	420	242	78	100	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 20 표토제거(답외구간) T=20CM, 굴삭기0.7㎡ / 1m2 1. 백호(0.7㎡) $q=0.7, K=0.9, f=1/1.24=0.81$ $E=0.70-0.05, C_m=20 \text{ sec}(135^\circ), T=0.20$ $Q=3600*q*K*f*E/(C_m*T) = 298.5 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경 비: $23,128 / 298.5 = 77.4$ 노무비: $55,700 / 298.5 = 186.5$ 재료비: $18,015 / 298.5 = 60.3$	323	186	60	77	H24-0020
계	324.2	186.5	60.3	77.4	
전체 합계	323	186	60	77	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 22 가로수제거 굴삭기0.7㎡ /1분	35,424	23,338	4,932	7,154	H24-0022
1. 가로수제거(굴삭기0.7㎡)					
소요시간 15분/분 (평균이동거리 10m포함)					
$Q = 60 / 15 = 4.00$ 분/Hr					
재 료 비: $18,015 / 4 = 4,503.7$	4,503.7		4,503.7		
노 무 비: $55,700 / 4 = 13,925.0$	13,925.0	13,925.0			
경 비: $23,128 / 4 = 5,782.0$	5,782.0			5,782.0	
소 계	24,210.7	13,925.0	4,503.7	5,782.0	
2. 보통인부					
노 무 비: $1 \text{ 인} * 15 \text{ 분} / 450 * 165,545 = 5,518.1$	5,518.1	5,518.1			
소 계	5,518.1	5,518.1			
3. 운반 (덤프 15.0 Ton)					
$L = 2 \text{ KM}$, $q = 4.9 * 2.2 * 0.94 = 10.13 \text{ m}^3/\text{대}$					
$N = q / 0.7 = 14.47 \text{ 회}$, $k = 0.9$					
$t1 = 2.96 * 14 = 41.44$					
$t2 = L / 20 * 2 * 60 = 12.00$					
$t3 = 0.42$, $t4 = 0.8$					
$Cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 54.66$					
$Q1 = 60 * q * k / Cm = 10.01 \text{ m}^3/\text{hr}$					
$Q2 = Q1 / 0.7 = 14.30 \text{ 분/hr}$					
재 료 비 : $27,932 / 14.3 * (12/54.66) = 428.8$	428.8		428.8		
노 무 비 : $55,700 / 14.3 = 3,895.1$	3,895.1	3,895.1			
경 비 : $19,631 / 14.3 = 1,372.7$	1,372.7			1,372.7	
소 계	5,696.6	3,895.1	428.8	1,372.7	
4. 뿌리제거 : 폐기물 처리비 별도 계상					
소 계					
계	35,425.4	23,338.2	4,932.5	7,154.7	
전체 합계	35,424	23,338	4,932	7,154	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 23 토사깎기 불도저19TON /1m3	1,660	734	486	440	H24-0023
1. 흙깎기(불도저19 TON)					
L = 20 m , E = (0.65 + 0.55) / 2 = 0.60					
f = 1 / 1.24 = 0.81, q ₀ = 3.2 , E1 = 0.96					
q1 = q ₀ * E1 = 3.07, V1 = 40, V2 = 46					
C _m = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.18 분					
Q = 60 * q1 * f * E / C _m = 75.87 m ³ /hr					
재 료 비 : 36,917 / Q = 486.5	486.5		486.5		
노 무 비 : 55,700 / Q = 734.1	734.1	734.1			
경 비 : 33,412 / Q = 440.3	440.3			440.3	
계	<u>1,660.9</u>	<u>734.1</u>	<u>486.5</u>	<u>440.3</u>	
전체 합계	1,660	734	486	440	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 24 토사깎기 불도저32TON /1m3	1,283	441	486	356	H24-0024
1. 흙깎기(불도저 32TON)					
L = 20 m , E = (0.65 + 0.55)/2= 0.60					
f = 1 / 1.24 = 0.81, q0 = 5.5 , E1 = 0.96					
q = q0 * E1 = 5.28, V1 = 40, V2 = 43					
Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.22 분					
Q = 60 * q * f * E / Cm = 126.20 m ³ /hr					
재 료 비 : 61,429 / Q = 486.7	486.7		486.7		
노 무 비 : 55,700 / Q = 441.3	441.3	441.3			
경 비 : 44,983 / Q = 356.4	356.4			356.4	
계	<u>1,284.4</u>	<u>441.3</u>	<u>486.7</u>	<u>356.4</u>	
전체 합계	1,283	441	486	356	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 25 토사깍기 골삭기 $0.7\text{m}^2 / 1\text{m}^3$ 1. 기 계 (골삭기, 무한궤도 0.7m^2) $q = 0.7, K = 0.9, f = 1/1.24 = 0.81$ $E = 0.7, C_m = 20 \text{ sec}(135^\circ)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 64.30 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $18,015 / 64.3 = 280.1$ 노 무 비: $55,700 / 64.3 = 866.2$ 경 비: $23,128 / 64.3 = 359.6$	1,505	866	280	359	H24-0025
계	<u>1,505.9</u>	<u>866.2</u>	<u>280.1</u>	<u>359.6</u>	
전체 합계	1,505	866	280	359	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 26 리핑암 깎기 리퍼도자 32 ton /1m3	2,322	792	874	656	H24-0026
1. 깎 기(불도저 32 ton + 리퍼 3티스) $L = 20 \text{ m}$, $E = (0.85+0.65+0.45)/3=0.65$, $f = 1$ $A_n = 0.60$, $C_m = 0.05 * L + 0.25 = 1.25 \text{ min}$ $Q = 60 * A_n * E * L * f / C_m = 374.40 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $61,429 / Q = 164.0$ 노 무 비: $55,700 / Q = 148.7$ 경 비: $51,154 / Q = 136.6$ 소 계	164.0	148.7	164.0	136.6	
2. 집 토 (불도저 32 ton) $L = 20 \text{ m}$, $E = 0.45$, $V_1 = 40$, $V_2 = 43$ $f = 1/1.35=0.74$, $q_0 = 5.5$, $H = 0.96$ $q = q_0 * H = 5.28$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 1.22 \text{ min}$ $Q = 60 * q * f * E / C_m = 86.47 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $61,429 / 86.47 = 710.4$ 노 무 비 : $55,700 / 86.47 = 644.1$ 경 비 : $44,983 / 86.47 = 520.2$ 소 계	710.4	644.1	710.4	520.2	
계	2,324.0	792.8	874.4	656.8	
전체 합계	2,322	792	874	656	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 27 암석파쇄(육상) 암파쇄(유압식활암공법) /1m3	176,271	104,895	57,933	13,443	H24-0027
1. 암파쇄(인건비및 재료비-2019년 품셈수량)					
유압활암봉 1,950,000 * 0.022 ea =42,900.0	42,900.0		42,900.0		
기계설비공: 233,722 * 0.068 인 = 15,893.0	15,893.0	15,893.0			
특 별인 부: 214,222 * 0.271 인 = 58,054.1	58,054.1	58,054.1			
소 계	116,847.1	73,947.1	42,900.0		
2. 기계경비					
1) 유압식크롤러드릴(110kW)					
가) 유압식크롤러드릴(110kW)					
Q1 = 0.121 hr					
재 료 비: 29,123 * 0.121 =3,523.8	3,523.8		3,523.8		
노 무 비: 55,700 * 0.121 =6,739.7	6,739.7	6,739.7			
경 비: 23,323 * 0.121 =2,822.0	2,822.0			2,822.0	
나) 유압식크롤러드릴 소모자재 (유압식크롤러드릴 기계경비의 24%)					
소모자재: (3,523.8+6,739.7+2,822) * 24/100 = 3,140.5	3,140.5		3,140.5		
소 계	16,226.0	6,739.7	6,664.3	2,822.0	
2) 발전기(25kW)					
Q2 = 0.486 hr					
재 료 비: 6,787 * 0.486 =3,298.4	3,298.4		3,298.4		
노 무 비: 33,571 * 0.486 =16,315.5	16,315.5	16,315.5			
경 비: 3,237 * 0.486 =1,573.1	1,573.1			1,573.1	
소 계	21,187.0	16,315.5	3,298.4	1,573.1	
3) 유압식 활암기(Φ80mm)					
Q3 = 0.486 hr					
재 료 비: 0 * 0.486 =0.0					
노 무 비: 0 * 0.486 =0.0					
경 비: 5,306 * 0.486 =2,578.7	2,578.7			2,578.7	
소 계	2,578.7			2,578.7	
4) 대형브레이커(브레이커+굴삭기 1.0㎡)					
가)대형브레이커(브레이커+굴삭기 1.0㎡)					
Q4 = 0.121 hr					
재 료 비: 28,795 * 0.121 =3,484.1	3,484.1		3,484.1		
노 무 비: 55,700 * 0.121 =6,739.7	6,739.7	6,739.7			
경 비: 45,773 * 0.121 =5,538.5	5,538.5			5,538.5	
나) 브레이커+굴삭기 1.0㎡ 소모자재					

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
(비트,로드,치즐의 비용은 기계경비의 2%)					
소모자재: $(3,484.1+6,739.7+5,538.5) * 2/100 = 315.2$	315.2		315.2		
소 계	16,077.5	6,739.7	3,799.3	5,538.5	
계	<u>172,916.3</u>	<u>103,742.0</u>	<u>56,662.0</u>	<u>12,512.3</u>	
3. 집 토 (불도저 32Ton)					
$L = 20 \text{ m}$, $f = 1/1.62 = 0.62$, $E = (0.35+0.25)/2=0.30$					
$q_1 = 5.5$, $H = 0.96$					
$V_1 = 40$, $V_2 = 43$, $q_0 = q_1 * H = 5.28$					
$C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 1.22 \text{ 분}$					
$Q = 60 * q_0 * f * E / C_m = 48.30 \text{ m}^3/\text{hr}$					
재 료 비: $61,429 / 48.3 = 1,271.8$	1,271.8		1,271.8		
노 무 비: $55,700 / 48.3 = 1,153.2$	1,153.2	1,153.2			
경 비: $44,983 / 48.3 = 931.3$	931.3			931.3	
소 계	<u>3,356.3</u>	<u>1,153.2</u>	<u>1,271.8</u>	<u>931.3</u>	
계	<u>3,356.3</u>	<u>1,153.2</u>	<u>1,271.8</u>	<u>931.3</u>	
합 계	176,272	104,895	57,933	13,443	
전체 합계	176,271	104,895	57,933	13,443	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 28 암석발파(육상) 미진동굴착(TYPE-1) /1m ³	47,720	29,051	13,575	5,094	H24-0028
1. 미진동 파쇄기					
미진동파쇄기: 17,200 * 0.313 KG =5,383.6	5,383.6		5,383.6		
화약 취급공: 254,202 * 0.04 인 = 10,168.0	10,168.0	10,168.0			
보 통 인 부: 165,545 * 0.06 인 = 9,932.7	9,932.7	9,932.7			
소 계	25,484.3	20,100.7	5,383.6		
2. 기계경비					
1) 유압식크롤러드릴(110kW)					
가) 유압식크롤러드릴(110kW)					
Q1 = 0.10 hr					
재 료 비: 29,123 * 0.1 =2,912.3	2,912.3		2,912.3		
노 무 비: 55,700 * 0.1 =5,570.0	5,570.0	5,570.0			
경 비: 23,323 * 0.1 =2,332.3	2,332.3			2,332.3	
나) 유압식크롤러드릴 소모자재 (유압식크롤러드릴 기계경비의 24%)					
소모자재: (2,912.3+5,570+2,332.3) * 24/100 = 2,595.5	2,595.5		2,595.5		
2) 대형브레이커(브레이커+굴삭기 1.0m ²)					
가)대형브레이커(브레이커+굴삭기 1.0m ²)					
Q2 = 0.04 hr					
재 료 비: 28,795 * 0.04 =1,151.8	1,151.8		1,151.8		
노 무 비: 55,700 * 0.04 =2,228.0	2,228.0	2,228.0			
경 비: 45,773 * 0.04 =1,830.9	1,830.9			1,830.9	
나) 브레이커+굴삭기 1.0m ² 소모자재 (비트,로드,치즐의 비용은 기계경비의 5%)					
소모자재: (1,151.8+2,228+1,830.9) * 5/100 = 260.5	260.5		260.5		
소 계	18,881.3	7,798.0	6,920.1	4,163.2	
3. 집 토 (불도저 32Ton)					
L = 20 m , f = 1/1.62 = 0.62, E = (0.35+0.25)/2=0.30					
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 =48.30 m ³ /hr					
재 료 비: 61,429 / 48.3 = 1,271.8	1,271.8		1,271.8		
노 무 비: 55,700 / 48.3 = 1,153.2	1,153.2	1,153.2			
경 비: 44,983 / 48.3 = 931.3	931.3			931.3	
소 계	3,356.3	1,153.2	1,271.8	931.3	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
계	<u>47,721.9</u>	<u>29,051.9</u>	<u>13,575.5</u>	<u>5,094.5</u>	
전체 합계	47,720	29,051	13,575	5,094	

양정북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 29 암석발파(육상) 정밀진동제어발파(TYPE-II) /1m3	36,058	18,145	13,972	3,941	H24-0029
1. 정밀진동제어발파					
에멀전폭약: 12,712 * 0.25 KG =3,178.0	3,178.0		3,178.0		
뇌 관: 3,920 * 0.99 EA =3,880.8	3,880.8		3,880.8		
화약취급공: 254,202 * 0.023 인 = 5,846.6	5,846.6	5,846.6			
보 통 인부: 165,545 * 0.032 인 = 5,297.4	5,297.4	5,297.4			
잡재료비(주재료비의 5%): 7,058.8 * 0.05 = 352.9	352.9		352.9		
소 계	18,555.7	11,144.0	7,411.7		
2. 기계경비					
1) 유압식크롤러드릴(110kW)					
가) 유압식크롤러드릴(110kW)					
Q1 = 0.080 hr					
재 료 비: 29,123 * 0.08 =2,329.8	2,329.8		2,329.8		
노 무 비: 55,700 * 0.08 =4,456.0	4,456.0	4,456.0			
경 비: 23,323 * 0.08 =1,865.8	1,865.8			1,865.8	
나) 유압식크롤러드릴 소모자재(유압식크롤러드릴 기계경비의 24%)					
소모자재: (2,329.8+4,456+1,865.8) * 24/100 = 2,076.3	2,076.3		2,076.3		
2) 대형브레이커(브레이커+굴삭기 1.0㎡)					
가)대형브레이커(브레이커+굴삭기 1.0㎡)					
Q2 = 0.025 hr					
재 료 비: 28,795 * 0.025 =719.8	719.8		719.8		
노 무 비: 55,700 * 0.025 =1,392.5	1,392.5	1,392.5			
경 비: 45,773 * 0.025 =1,144.3	1,144.3			1,144.3	
나) 브레이커+굴삭기 1.0㎡ 소모자재 (비트,로드,치즐의 비용은 기계경비의 5%)					
소모자재: (719.8+1,392.5+1,144.3) * 5/100 = 162.8	162.8		162.8		
소 계	14,147.3	5,848.5	5,288.7	3,010.1	
3. 집 토 (불도저 32Ton)					
L = 20 m , f = 1/1.62 = 0.62, E = (0.35+0.25)/2=0.30					
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 =48.30 m ³ /hr					
재 료 비: 61,429 / 48.3 = 1,271.8	1,271.8		1,271.8		
노 무 비: 55,700 / 48.3 = 1,153.2	1,153.2	1,153.2			
경 비: 44,983 / 48.3 = 931.3	931.3			931.3	
소 계	3,356.3	1,153.2	1,271.8	931.3	

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
계	<u>36,059.3</u>	<u>18,145.7</u>	<u>13,972.2</u>	<u>3,941.4</u>	
전체 합계	36,058	18,145	13,972	3,941	

양정북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 30 암석발파(육상) 소규모진동제어발파(TYPE-III) /1m3 ## 발파암 유용시 소할 15% 별산 ## 1. 소규모진동제어발파 예렬전폭약: 12,712 * 0.35 KG =4,449.2 뇌 관: 3,920 * 0.35 EA =1,372.0 화약취급공: 254,202 * 0.012 인 = 3,050.4 보 통 인부: 165,545 * 0.017 인 = 2,814.2 잡재료비(주재료비의 5%): 5,821.2 * 0.05 = 291.0 소 계	23,383	10,471	10,476	2,436	H24-0030
2. 기계경비 1) 유압식크롤러드릴(110kW) 가) 유압식크롤러드릴(110kW) Q1 = 0.049 hr 재 료 비: 29,123 * 0.049 =1,427.0 노 무 비: 55,700 * 0.049 =2,729.3 경 비: 23,323 * 0.049 =1,142.8 나) 유압식크롤러드릴 소모자재(유압식크롤러드릴 기계경비의 24%) 소모자재: (1,427+2,729.3+1,142.8) * 24/100 = 1,271.7 2) 굴삭기 1.0㎡ Q2 = 0.013 hr 재 료 비: 30,284 * 0.013 =393.6 노 무 비: 55,700 * 0.013 =724.1 경 비: 27,901 * 0.013 =362.7 소 계	11,976.8	5,864.6	6,112.2		
3. 집 토 (불도저 32Ton) L = 20 m , f = 1/1.62 = 0.62, E = (0.35+0.25)/2=0.30 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 =48.30 m ³ /hr 재 료 비: 61,429 / 48.3 = 1,271.8 노 무 비: 55,700 / 48.3 = 1,153.2 경 비: 44,983 / 48.3 = 931.3 소 계	8,051.2	3,453.4	3,092.3	1,505.5	
계	23,384.3	10,471.2	10,476.3	2,436.8	
전체 합계	23,383	10,471	10,476	2,436	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 31 암석발파(육상) 중규모진동제어발파(TYPE-IV) /1m3 ## 발파암 유용시 소할 15% 별산 ## 1. 중규모진동제어발파 에멀전폭약: 12,712 * 0.33 KG =4,194.9 뇌 관: 3,920 * 0.11 EA =431.2 화약취급공: 254,202 * 0.007 인 = 1,779.4 보 통 인부: 165,545 * 0.009 인 = 1,489.9 잡재료비(주재료비의 5%): 4,626.1 * 0.05 = 231.3 소 계	15,323	6,093	7,558	1,672	H24-0031
2. 기계경비 1) 유압식크롤러드릴(110kW) 가) 유압식크롤러드릴(110kW) Q1 = 0.021 hr 재 료 비: 29,123 * 0.021 =611.5 노 무 비: 55,700 * 0.021 =1,169.7 경 비: 23,323 * 0.021 =489.7 나) 유압식크롤러드릴 소모자재(유압식크롤러드릴 기계경비의 24%) 소모자재: (611.5+1,169.7+489.7) * 24/100 = 545.0 2) 굴삭기 1.0㎡ Q2 = 0.009 hr 재 료 비: 30,284 * 0.009 =272.5 노 무 비: 55,700 * 0.009 =501.3 경 비: 27,901 * 0.009 =251.1 소 계	8,126.7	3,269.3	4,857.4		
3. 집 토 (불도저 32Ton) $L = 20 \text{ m}$, $f = 1/1.62 = 0.62$, $E = (0.25+0.35)/2=0.30$ $q1 = 5.5$, $H = 0.96$ $V1 = 40$, $V2 = 43$, $qo = q1 * H = 5.28$ $Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.22$ 분 $Q = 60 * qo * f * E / Cm = 48.30 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 61,429 / 48.3 = 1,271.8 노 무 비: 55,700 / 48.3 = 1,153.2 경 비: 44,983 / 48.3 = 931.3 소 계	3,840.8	1,671.0	1,429.0	740.8	
계 전체 합계	15,323.8 15,323	6,093.5 6,093	7,558.2 7,558	1,672.1 1,672	

총칭복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 32 암석발파(육상) 일반발파(TYPE-V) /1m3 ## 발파암 유용시 소할 15% 별산 ## 1. 일반발파 에멀전폭약: 12,712 * 0.31 KG =3,940.7 뇌 관: 3,920 * 0.04 EA =156.8 화약취급공: 254,202 * 0.004 인 = 1,016.8 보 통 인부: 165,545 * 0.006 인 = 993.2 잡재료비(주재료비의 5%): 4,097.5 * 0.05 = 204.8 소 계	12,456	4,388	6,587	1,481	H24-0032
2. 기계경비 1) 유압식크롤러드릴(110kW) 가) 유압식크롤러드릴(110kW) Q1 = 0.014 hr 재 료 비: 29,123 * 0.014 =407.7 노 무 비: 55,700 * 0.014 =779.8 경 비: 23,323 * 0.014 =326.5 나) 유압식크롤러드릴 소모자재(유압식크롤러드릴 기계경비의 24%) 소모자재: (407.7+779.8+326.5) * 24/100 = 363.3 2) 굴삭기 1.0㎡ Q2 = 0.008 hr 재 료 비: 30,284 * 0.008 =242.2 노 무 비: 55,700 * 0.008 =445.6 경 비: 27,901 * 0.008 =223.2 소 계	6,312.3	2,010.0	4,302.3		
3. 집 토 (불도저 32Ton) L = 20 m , f = 1/1.62 = 0.62, E = (0.35+0.25)/2=0.30 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 =48.30 m ³ /hr 재 료 비: 61,429 / 48.3 = 1,271.8 노 무 비: 55,700 / 48.3 = 1,153.2 경 비: 44,983 / 48.3 = 931.3 소 계	2,788.3	1,225.4	1,013.2	549.7	
계 전체 합계	12,456.9	4,388.6	6,587.3	1,481.0	
	12,456	4,388	6,587	1,481	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 33 암석발파(육상) 대규모발파(TYPE-VI) /1m3 ## 발파암 유용시 소할 15% 별산 ## 1. 일반발파 폭 약: 12,712 * 0.31 KG =3,940.7 뇌 관: 3,920 * 0.015 EA =58.8 화약취급공: 254,202 * 0.002 인 = 508.4 보 통 인부: 165,545 * 0.003 인 = 496.6 잡재료비(주재료비의 5%): 3,999.5 * 0.05 = 199.9 소 계	10,624	3,049	6,253	1,322	H24-0033
2. 기계경비 1) 유압식크롤러드릴(110kW) 가) 유압식크롤러드릴(110kW) Q1 = 0.012 hr 재 료 비: 29,123 * 0.012 =349.4 노 무 비: 55,700 * 0.012 =668.4 경 비: 23,323 * 0.012 =279.8 나) 유압식크롤러드릴 소모자재(유압식크롤러드릴 기계경비의 24%) 소모자재: (349.4+668.4+279.8) * 24/100 = 311.4 2) 굴삭기 1.0㎡ Q2 = 0.004 hr 재 료 비: 30,284 * 0.004 =121.1 노 무 비: 55,700 * 0.004 =222.8 경 비: 27,901 * 0.004 =111.6 소 계	5,204.4	1,005.0	4,199.4		
3. 집 토 (불도저 32Ton) L = 20 m , f = 1/1.62 = 0.62, E = (0.35+0.25)/2 = 0.30 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 =48.30 m³/hr 재 료 비: 61,429 / 48.3 = 1,271.8 노 무 비: 55,700 / 48.3 = 1,153.2 경 비: 44,983 / 48.3 = 931.3 소 계	2,064.5	891.2	781.9	391.4	
계 전체 합계	10,625.2	3,049.4	6,253.1	1,322.7	
	10,624	3,049	6,253	1,322	

총칭복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 34 암석발파(육상) 소형브레이커 /1m3	55,411	41,364	12,552	1,495	H24-0034
1. 암석발파(소형브레이커)					
에멀전폭약: 12,712 * 0.35 KG =4,449.2	4,449.2		4,449.2		
뇌 관: 3,920 * 1.0 EA =3,920.0	3,920.0		3,920.0		
빗 트: 170,000 * 0.008 EA = 1,360.0	1,360.0		1,360.0		
화약취급공: 254,202 * 0.041 인 = 10,422.2	10,422.2	10,422.2			
착 암 공: 210,152 * 0.041 인 = 8,616.2	8,616.2	8,616.2			
보 통 인부: 165,545 * 0.103 인 = 17,051.1	17,051.1	17,051.1			
소 계	45,818.7	36,089.5	9,729.2		
2. 기계경비					
1) 소형브레이커(2.7m ² /hr)					
Q1 = 0.203 hr					
재 료 비: 0 * 0.203 =0.0					
노 무 비: 0 * 0.203 =0.0					
경 비: 727 * 0.203 =147.5	147.5			147.5	
2) 공기압축기(10.3m ³ /min)					
Q2 = 0.074 hr					
재 료 비: 20,968 * 0.074 =1,551.6	1,551.6		1,551.6		
노 무 비: 55,700 * 0.074 =4,121.8	4,121.8	4,121.8			
경 비: 5,474 * 0.074 =405.0	405.0			405.0	
소 계	6,225.9	4,121.8	1,551.6	552.5	
3) 에어호스(1.91cm)					
Q3 = 0.203 hr					
경 비: 59 * 0.203 =11.9	11.9			11.9	
소 계	11.9			11.9	
3. 집 토 (불도저 32Ton)					
L = 20 m , f = 1/1.62 = 0.62, E = (0.35+0.25)/2 = 0.30					
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 =48.30 m ³ /hr					
재 료 비: 61,429 / 48.3 = 1,271.8	1,271.8		1,271.8		
노 무 비: 55,700 / 48.3 = 1,153.2	1,153.2	1,153.2			
경 비: 44,983 / 48.3 = 931.3	931.3			931.3	
소 계	3,356.3	1,153.2	1,271.8	931.3	
계	55,412.8	41,364.5	12,552.6	1,495.7	
전체 합계	55,411	41,364	12,552	1,495	

총칭복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 35 발파암깍기 브레이카(0.7㎡) /1m3	34,200	16,560	7,287	10,353	H24-0035
1. 기계사용료					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡) (연암+보통암+경암)/3 $Q = (5.0+3.4+2.6)/3=3.67 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $17,129 / 3.67 = 4,667.3$ 노 무 비: $55,700 / 3.67 = 15,177.1$ 경 비: $33,897 / 3.67 = 9,236.2$	4,667.3 15,177.1 9,236.2	15,177.1	4,667.3	9,236.2	
2) 치출소모량 $A = (0.006+0.02+0.03)/3= 0.018$ $(223,000 * 0.018) / 3.67 = 1,093.7$ 소 계	1,093.7 30,174.3	15,177.1	5,761.0	9,236.2	
2. 집 토 (불도저 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: $61,429 / 40.25 = 1,526.1$ 노 무 비: $55,700 / 40.25 = 1,383.8$ 경 비: $44,983 / 40.25 = 1,117.5$ 소 계	1,526.1 1,383.8 1,117.5 4,027.4	1,383.8	1,526.1	1,117.5	
계	34,201.7	16,560.9	7,287.1	10,353.7	
전체 합계	34,200	16,560	7,287	10,353	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 36 리핑암깍기 브레이카(0.7㎡) /1m3	25,638	12,523	5,219	7,896	H24-0036
1. 기계사용료					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡)					
Q = 5.0 ㎡/hr					
재 료 비: 17,129 / 5 = 3,425.8	3,425.8		3,425.8		
노 무 비: 55,700 / 5 = 11,140.0	11,140.0	11,140.0			
경 비: 33,897 / 5 = 6,779.4	6,779.4			6,779.4	
2) 치출소모량					
A = 0.006					
(223,000 * 0.006) / 5 = 267.6	267.6		267.6		
소 계	21,612.8	11,140.0	3,693.4	6,779.4	
2. 집 토 (불도저 32Ton)					
L = 20 m , f = 1/1.62 = 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 분					
Q = 60*qo*f*E / Cm =40.25 ㎡/hr					
재 료 비: 61,429 / 40.25 = 1,526.1	1,526.1		1,526.1		
노 무 비: 55,700 / 40.25 = 1,383.8	1,383.8	1,383.8			
경 비: 44,983 / 40.25 = 1,117.5	1,117.5			1,117.5	
소 계	4,027.4	1,383.8	1,526.1	1,117.5	
계	25,640.2	12,523.8	5,219.5	7,896.9	
전체 합계	25,638	12,523	5,219	7,896	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 37 발파암각기 브레이카(1.0㎡) /1m3	45,803	17,640	14,457	13,706	H24-0037
1. 기계사용료					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 1.0㎡) : 경암					
Q = (5.0+3.4+2.6)/3=3.67 m ³ /hr					
재 료 비: 28,795 / 3.67 = 7,846.0	7,846.0		7,846.0		
노 무 비: 55,700 / 3.67 = 15,177.1	15,177.1	15,177.1			
경 비: 45,773 / 3.67 = 12,472.2	12,472.2			12,472.2	
소 계	35,495.3	15,177.1	7,846.0	12,472.2	
2) 치출소모량					
A = 0.03					
(645,000 * 0.03) / 3.67 = 5,272.4	5,272.4		5,272.4		
소 계	5,272.4		5,272.4		
2. 집 토 (굴삭기 1.0㎡)					
q = 1.0, K = 0.55, f = 1/1.625 = 0.62					
E = 0.35, Cm=19 sec(90°)					
Q = 3600 * q * K * f * E / Cm = 22.61 m ³ /hr					
재 료 비: 30,284 / 22.61 = 1,339.4	1,339.4		1,339.4		
노 무 비: 55,700 / 22.61 = 2,463.5	2,463.5	2,463.5			
경 비: 27,901 / 22.61 = 1,234.0	1,234.0			1,234.0	
소 계	5,036.9	2,463.5	1,339.4	1,234.0	
계	45,804.6	17,640.6	14,457.8	13,706.2	
전체 합계	45,803	17,640	14,457	13,706	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 38 발파암소할 30cm미만 /1m3 ※. 발파암 소할 30cm미만(연암, 보통암, 겨암 평균 단가 적용) 1. 기계사용료 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡) $Q = 9 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $17,129 / 9 = 1,903.2$ 노 무 비: $55,700 / 9 = 6,188.8$ 경 비: $33,897 / 9 = 3,766.3$ 소 계	14,652	8,488	2,398	3,766	H24-0038
2) 치출소모량 $A = (0.006+0.02+0.03)/3=0.02$ $(223,000 * 0.02) / 9 = 495.5$ 소 계	495.5		495.5		
3) 보조인부 보통인부: $165,545 * 1 \text{ 인} / (8*Q) = 2,299.2$ 소 계	2,299.2	2,299.2			
계 전체 합계	14,653.0	8,488.0	2,398.7	3,766.3	
	14,652	8,488	2,398	3,766	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 39 발파암소할 30cm이상 /1m3					H24-0039
전체 합계					

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 40 무대운반 토사,리핑암 /1m3					H24-0040
1. 무대운반(토사, 리핑암)					
흙깍기에 포함					
계	=====	=====	=====	=====	
전체 합계					

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 41 무대운반 발파암 /1m3	1,599	835	256	508	H24-0041
1. 소할(30cm미만) 15%적용 대형브레이카+굴삭기 0.7㎡ Q = (9+11)/2 = 10.00 m ³ /hr 재 료 비: 17,129 / Q * 0.15 = 256.9 노 무 비: 55,700 / Q * 0.15 = 835.5 경 비: 33,897 / Q * 0.15 = 508.4					
계	1,600.8	835.5	256.9	508.4	
전체 합계	1,599	835	256	508	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 42 도자운반 토 사, L=40.0M /1m3	951	327	360	264	H24-0042
1. 불도저 32 Ton $L = 40.00 - 20\text{ m} = 20.00, f = 1 / 1.24 = 0.81$ $q_0 = 5.5, e = 0.96$ $q = q_0 * e = 5.28$ $V_1 = 52, V_2 = 58, E = 0.65$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.98$ $Q = 60 * q * f * E / C_m = 170.20 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $61,429 / 170.2 = 360.9$ 노 무 비 : $55,700 / 170.2 = 327.2$ 경 비 : $44,983 / 170.2 = 264.2$ 계 전체 합계	360.9	327.2	360.9	264.2	
	952.3	327.2	360.9	264.2	
	951	327	360	264	

중정북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 43 도자운반 리핑암, L=40.0M /1m3	1,793	616	680	497	H24-0043
1. 불도저 32 Ton					
L = 40.00 - 20 m = 20.00, f = 1 / 1.35 = 0.74					
qo = 5.5, e = 0.96					
q = qo * e = 5.28					
V1 = 40, V2 = 58, E = (0.55+0.45+0.25)/3=0.42					
Cm =L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.09					
Q = 60 * q * f * E / Cm =90.33 m ³ /hr					
재 료 비 : 61,429 / 90.33 = 680.0	680.0		680.0		
노 무 비 : 55,700 / 90.33 = 616.6	616.6	616.6			
경 비 : 44,983 / 90.33 = 497.9	497.9			497.9	
계	1,794.5	616.6	680.0	497.9	
전체 합계	1,793	616	680	497	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 44 도자운반 발파암, L=40.0M /1m3 ※. 발파암 유동시 소환물량은 유동량의 15% 로 적용 - 품셈 3-1-10 암발파적용- 1. 소환(30cm미만) 15%적용 대형브레이커+ 굴삭기(0.7m ³) $Q = (9+11)/2 = 10.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $17,129 / 10 * 0.15 = 256.9$ 노 무 비: $55,700 / 10 * 0.15 = 835.5$ 경 비: $33,897 / 10 * 0.15 = 508.4$ 소 계	4,955	1,988	1,528	1,439	H24-0044
2. 불도저 32 Ton $L = 40.00-20 \text{ m} = 20.00, f=1/1.625= 0.62$ $q_0 = 5.5, e = 0.96$ $q = q_0 * e = 5.28$ $V_1 = 40, V_2 = 43, E = 0.30$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 1.22$ $Q = 60 * q * f * E / C_m = 48.30 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $61,429 / 48.3 = 1,271.8$ 노 무 비 : $55,700 / 48.3 = 1,153.2$ 경 비 : $44,983 / 48.3 = 931.3$ 소 계					
계	3,356.3	1,153.2	1,271.8	931.3	
전체 합계	4,957.1	1,988.7	1,528.7	1,439.7	
전체 합계	4,955	1,988	1,528	1,439	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 45 덩프운반(자동덮개) 토 사,L=5.0KM /1m3	9,014	4,881	2,344	1,789	H24-0045
1. 적재(로더,타이어1.72m ²) $q_0 = 1.72, K = 1.2, f = 1/1.24 = 0.81, E_0 = 0.60$ $m = 1.8, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m \cdot L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 \cdot q_0 \cdot K \cdot f \cdot E_0 / C_m = 96.56 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $17,964 / 96.56 = 186.0$ 노 무 비 : $55,700 / 96.56 = 576.8$ 경 비 : $23,222 / 96.56 = 240.4$ 소 계	186.0	576.8	186.0	240.4	
2. 운반 (덤프트럭 15.0 Ton + 자동덮개) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15.0 / 1.6 \cdot 1.24 = 11.63$ $n = q_1 / (1.72 \cdot 1.2) = 5.63 \text{ 회}$ $t_1 = C_m \cdot n / (60 \cdot E_0) = 5.85$ $t_2 = L / 20 \cdot 2 \cdot 60 = 30.00$ $t_3 = 1.05, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5, t_6 = 1.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 + t_6 = 39.32$ $Q = 60 \cdot q_1 \cdot F \cdot E / C_m = 12.94 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $27,932 / 12.94 = 2,158.5$ 노 무 비 : $55,700 / 12.94 = 4,304.4$ 경 비 : $20,045 / 12.94 = 1,549.0$ 소 계	2,158.5	4,304.4	2,158.5	1,549.0	
계	<u>9,015.1</u>	<u>4,881.2</u>	<u>2,344.5</u>	<u>1,789.4</u>	
전체 합계	9,014	4,881	2,344	1,789	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 46 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 : $17,964 / 42.88 = 418.9$ 노 무 비 : $55,700 / 42.88 = 1,298.9$ 경 비 : $23,222 / 42.88 = 541.5$ 소 계	12,506	7,119	2,607	2,780	H24-0046
2. 운반 (덤프트럭 15.0 Ton + 자동덮개) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15 / 1.9 \cdot 1.35 = 10.66$ $n = q_1 / (1.72 \cdot K) = 8.85 \text{ 회}$ $t_1 = C_m \cdot n / (60 \cdot E_0) = 11.03$ $t_2 = L / 20 \cdot 2 \cdot 60 = 30.00$ $t_3 = 0.8, t_4 = 0.70, t_5 = 0.5, t_6 = 1.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 + t_6 = 44.53$ $T_o = (C_m - t_1) / C_m = 0.75$ $Q = 60 \cdot q_1 \cdot F \cdot E / C_m = 9.57 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $27,932 / 9.57 \cdot T_o = 2,189.0$ 노 무 비: $55,700 / 9.57 = 5,820.2$ 경 비: $21,424 / 9.57 = 2,238.6$ 소 계					
계	2,259.3	1,298.9	418.9	541.5	
전체 합계	12,507.1	7,119.1	2,607.9	2,780.1	
	12,506	7,119	2,607	2,780	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 47 덤프운반(자동덮개) 발파암=5.0KM /1m3 ※. 발파암 유동시 소할물량은 유동량의 15% 로 적용 - 품셈3-1-10 암발파적용- 1. 소할(30cm미만) 15%적용 대형브레이카+ 굴삭기(무한궤도0.7m ³) $Q = 9 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $17,129 / 9 * 0.15 = 285.4$ 노 무 비: $55,700 / 9 * 0.15 = 928.3$ 경 비: $33,897 / 9 * 0.15 = 564.9$ 소 계	22,475	12,570	4,178	5,727	H24-0047
2. 적사(로더, 무한궤도1.72m ³) $q_0 = 1.72, K = 0.55, f = 1/1.625 = 0.62, E_0 = 0.35$ $m = 2.0, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m * L * t_1 + t_2 = 39.00 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 18.95 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $22,488 / 18.95 = 1,186.7$ 노 무 비 : $55,700 / 18.95 = 2,939.3$ 경 비 : $28,279 / 18.95 = 1,492.2$ 소 계	1,778.6	928.3	285.4	564.9	
3. 운반 (덤프 15 Ton + 자동덮개) $L = 5.0 \text{ KM}, E = 0.9$ $q_1 = 15 / 2.4 * 1.625 = 10.16$ $n = q_1 / (1.72 * K) = 10.74 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 19.95$ $t_2 = L / 20 * 2 * 60 = 30.00$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5, t_6 = 1.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 + t_6 = 53.17$ $T_o = (C_m - t_1) / C_m = 0.62$ $Q = 60 * q_1 * F * E / C_m = 6.40 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $27,932 / 6.4 * (T_o) = 2,705.9$ 노 무 비: $55,700 / 6.4 = 8,703.1$ 경 비: $23,491 / 6.4 = 3,670.4$ 소 계	5,618.2	2,939.3	1,186.7	1,492.2	
계 전체 합계	15,079.4 22,476.2 22,475	8,703.1 12,570.7 12,570	2,705.9 4,178.0 4,178	3,670.4 5,727.5 5,727	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 48 사토운반(사토장-자동덮개) 토사, L=5.0KM (덤프15t+로더1.72㎡ 1. 적사(로더, 타이어1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 1.2$ $f = 1/1.24 = 0.81, E_0 = 0.55$ $m = 1.8, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 88.51 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $17,964 / 88.51 = 202.9$ 노 무 비 : $55,700 / 88.51 = 629.3$ 경 비 : $23,222 / 88.51 = 262.3$ 소 계	7,275	3,904	1,894	1,477	H24-0048
2. 운반 (덤프 15.0 Ton) $E = 0.9$ $q_1 = 15.0 / 1.6 * 1.24 = 11.63$ $n = q_1 / (1.72 * 1.2) = 5.63 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 6.38$ 비포장: $L_1 = 0.1 \text{ Km}, V_1 = 10.0 \text{ Km/hr}, V_2 = 15.0 \text{ Km/hr}$ 포 장: $L_2 = 5.0 \text{ Km}, V_3 = 30.0 \text{ Km/hr}, V_4 = 35.0 \text{ Km/hr}$ $t_2 = (L_1/V_1 + L_1/V_2 + L_2/V_3 + L_2/V_4) * 60 = 19.57 \text{ MIN}$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5, t_6 = 1.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 + t_6 = 29.17$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 17.44 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $27,932 / 17.44 = 1,601.6$ 노 무 비 : $55,700 / 17.44 = 3,193.8$ 경 비 : $20,045 / 17.44 = 1,149.3$ 소 계	1,601.6	3,193.8	1,601.6	1,149.3	
3. 사토장정리 (불도저 32Ton 1/3적용) $L = 20 \text{ m}, E = 0.70$ $f = 1/1.24 = 0.81, q_0 = 5.5, e_1 = 0.96$ $q_1 = q_0 * e_1 = 5.28, V_1 = 70, V_2 = 78$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.79 \text{ 분}$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 227.37 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $61,429 / 227.37 * 1/3 = 90.0$ 노 무 비 : $55,700 / 227.37 * 1/3 = 81.6$ 경 비 : $44,983 / 227.37 * 1/3 = 65.9$ 소 계	90.0	81.6	90.0	65.9	
계	<u>7,276.7</u>	<u>3,904.7</u>	<u>1,894.5</u>	<u>1,477.5</u>	
전체 합계	7,275	3,904	1,894	1,477	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 49 사토운반(사토장-자동덮개) 리핑암,L=5.0KM /1m3 1.적사(로더, 타이어1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 0.7$ $f = 1/1.3 = 0.77, E_0 = 0.5$ $m = 1.8, L = 8, t_1 = 9, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 44.62 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : 22,488 / 44.62 = 503.9 노 무 비 : 55,700 / 44.62 = 1,248.3 경 비 : 28,680 / 44.62 = 642.7 소 계	10,169	5,695	2,085	2,389	H24-0049
2. 운반 (덤프 15.0 Ton) $E = 0.9, q_1 = 15.0 / 1.9 * 1.30 = 10.26$ $n = q_1 / (1.72 * 0.7) = 8.52 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 10.62$ 비포장: $L_1 = 0.1 \text{ Km}, V_1 = 10.0 \text{ Km/hr}, V_2 = 15.0 \text{ Km/hr}$ 포 장: $L_2 = 5.0 \text{ Km}, V_3 = 30.0 \text{ Km/hr}, V_4 = 35.0 \text{ Km/hr}$ $t_2 = (L_1/V_1 + L_1/V_2 + L_2/V_3 + L_2/V_4) * 60 = 19.57 \text{ MIN}$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5, t_6 = 1.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 + t_6 = 33.41$ $T_0 = (C_m - t_1) / C_m = 0.68$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 12.77 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : 27,932 / 12.77 * $T_0 = 1,487.3$ 노 무 비 : 55,700 / 12.77 = 4,361.7 경 비 : 21,424 / 12.77 = 1,677.6 소 계	1,487.3	4,361.7	1,487.3	1,677.6	
3. 사토장정리 (불도저 32Ton 1/3적용) $L = 20 \text{ m}, E = 0.7$ $f = 1/1.30 = 0.77, q_0 = 5.5, e_1 = 0.96$ $q_1 = q_0 * e_1 = 5.28, V_1 = 70, V_2 = 78$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.79 \text{ 분}$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 216.15 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : 61,429 / 216.15 * 1/3 = 94.7 노 무 비 : 55,700 / 216.15 * 1/3 = 85.8 경 비 : 44,983 / 216.15 * 1/3 = 69.3 소 계	94.7	85.8	94.7	69.3	
계	10,171.3	5,695.8	2,085.9	2,389.6	
전체 합계	10,169	5,695	2,085	2,389	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 50 사토운반(사토장-자동덮개) 발파암, L=5.0KM / 1m3 1. 적사(로더, 무한궤도1.72㎡) $q_0 = 1.72, K = 0.55$ $f = 1 / 1.625 = 0.62, E_0 = 0.35$ $m = 2.0, L = 8, t_1 = 8, t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 38.00 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 19.45 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $22,488 / 19.45 = 1,156.1$ 노 무 비 : $55,700 / 19.45 = 2,863.7$ 경 비 : $30,796 / 19.45 = 1,583.3$ 소 계	17,911	10,038	3,223	4,650	H24-0050
2. 운반 (덤프 15.0 Ton) $E = 0.9, q_1 = 15.0 / 2.5 * 1.625 = 9.75$ $n = q_1 / (1.72 * 0.55) = 10.31 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 18.66$ 비포장: $L_1 = 0.1 \text{ Km}, V_1 = 10.0 \text{ Km/hr}, V_2 = 15.0 \text{ Km/hr}$ 포 장: $L_2 = 5.0 \text{ Km}, V_3 = 30.0 \text{ Km/hr}, V_4 = 35.0 \text{ Km/hr}$ $t_2 = (L_1/V_1 + L_1/V_2 + L_2/V_3 + L_2/V_4) * 60 = 19.57 \text{ MIN}$ $t_3 = 0.80, t_4 = 0.42, t_5 = 0.5, t_6 = 1.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 + t_6 = 41.45$ $T_0 = (C_m - t_1) / C_m = 0.55$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 7.88 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $27,932 / 7.88 * T_0 = 1,949.5$ 노 무 비 : $55,700 / 7.88 = 7,068.5$ 경 비 : $23,491 / 7.88 = 2,981.0$ 소 계	5,603.1	2,863.7	1,156.1	1,583.3	
3. 사토장정리 (불도저 32Ton 1/3적용) $L = 20 \text{ m}, E = 0.70$ $f = 1/1.625 = 0.62, q_0 = 5.5, e_1 = 0.96$ $q_1 = q_0 * e_1 = 5.28, V_1 = 70, V_2 = 78$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.79 \text{ 분}$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 174.04 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $61,429 / 174.04 * 1/3 = 117.6$ 노 무 비 : $55,700 / 174.04 * 1/3 = 106.6$ 경 비 : $44,983 / 174.04 * 1/3 = 86.1$ 소 계	11,999.0	7,068.5	1,949.5	2,981.0	
계	17,912.4	10,038.8	3,223.2	4,650.4	
전체 합계	17,911	10,038	3,223	4,650	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 51 순성토운반(자동덮개) 토 사, L=5.0KM /1m3 1. 적사(로더,타이어1.72 m²) $q_0 = 1.72$, $K = 1.2$, $f = 0.9/1.24 = 0.73$ $E_0 = 0.55$, $m = 1.8$, $L = 8$, $t_1 = 9$, $t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m = 79.77 \text{ m}^3/\text{Hr}$ 재 료 비 : $17,964 / 79.77 = 225.1$ 노 무 비 : $55,700 / 79.77 = 698.2$ 경 비 : $23,222 / 79.77 = 291.1$ 소 계	7,713	4,190	1,976	1,547	H24-0051
2. 운 반(덤프 15 Ton) $E = 0.9$, $q_1 = 15.0 / 1.6 * 1.24 = 11.63$ $n = q_1 / (1.72 * 1.20) = 5.63 \text{ 회}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 6.38$ 비포장: $L_1 = 0.1 \text{ Km}$, $V_1 = 10.0 \text{ Km/hr}$, $V_2 = 15.0 \text{ Km/hr}$ 2차선포장: $L_2 = 5.0 \text{ Km}$, $V_3 = 35.0 \text{ Km/hr}$, $V_4 = 35.0 \text{ Km/hr}$ 비포장: $L_3 = 0.1 \text{ Km}$, $V_5 = 10.0 \text{ Km/hr}$, $V_6 = 15.0 \text{ Km/hr}$ $t_2 = (L_1/V_1 + L_1/V_2 + L_2/V_3 + L_2/V_4 + L_3/V_5 + L_3/V_6) * 60 = 19.1$ $t_3 = 0.80$, $t_4 = 0.42$, $t_5 = 0.5$, $t_6 = 1.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 + t_6 = 28.74$ $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 15.95 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $27,932 / 15.95 = 1,751.2$ 노 무 비 : $55,700 / 15.95 = 3,492.1$ 경 비 : $20,045 / 15.95 = 1,256.7$ 소 계	1,214.4	698.2	225.1	291.1	
계	1,214.4	698.2	225.1	291.1	
재 료 비	1,751.2		1,751.2		
노 무 비	3,492.1	3,492.1			
경 비	1,256.7			1,256.7	
소 계	6,500.0	3,492.1	1,751.2	1,256.7	
계	7,714.4	4,190.3	1,976.3	1,547.8	
전체 합계	7,713	4,190	1,976	1,547	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 52 흙쌓기 노체(그레이더3.6m) /1m3 1. 포 설:(모터그레이더 3.6M) $L = 2.9 \text{ M}$, $H = 0.3 \text{ M}$, $D = 50$ $E = 0.6$, $N = 4 \text{ 회}$, $F = 0.98/1.24=0.79$ $V1 = 6.0$, $V2 = 6.5 \text{ km/hr}$, $t = 0.5$ $Cm = 0.06*(D/V1+D/V2)+2*t = 1.96$ $Q = 60*L*D*H*E*F/(N*Cm) = 157.80 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비: $28,665 / 157.8 = 181.6$ 노 무 비: $55,700 / 157.8 = 352.9$ 경 비: $43,769 / 157.8 = 277.3$ 소 계	2,383	1,322	494	567	H24-0052
2. 살수비 (물탱크 5500 l) $OMC = 13\%$, $NMC = 8\%$, $E = 0.9$ $t1 = 5 \text{ 분}$ (흡입준비) , $t2 = 10 \text{ 분}$ (흡입시간) $t3 = 20 \text{ 분}$ (살수시간) , $t4 = 5 \text{ 분}$ (살수대기) $Cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 40.00 \text{ 분}$ 살수량 산정 (소요함수비 5.0%) $OMC(13\%) = Ww / Ws * 100$ $Ww = 1600\text{kg}/\text{m}^3 - Ws$ $13Ws = 100Ww$ $13Ws = (1600 - Ws) * 100$ $13Ws = 1600 - 100Ws$ $113Ws = (1600 - Ws) * 100$ $Ws = 1416 \text{ kg}/\text{m}^3$ $Qt = Ws * (0.13 - 0.08) = 70.80 \text{ L}/\text{m}^3$ $Q = (60 * 5500 * 1 * 0.9) / (40 * 70.8) = 104.87 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $15,390 / 104.87 = 146.7$ 노 무 비: $47,231 / 104.87 = 450.3$ 경 비: $9,470 / 104.87 = 90.3$ 소 계	811.8	352.9	181.6	277.3	
3. 다 짐 1) 진동롤러(자주식 10TON) $N = 6$, $V = 4$, $W = 1.9$ $E = 0.6$, $D = 0.3$, $F = 1.0$ $Q2 = 1000*V*W*E*D*F / N = 228.00 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비 : $23,830 / 228 = 104.5$	687.3	450.3	146.7	90.3	
	104.5		104.5		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비 : $55,700 / 228 = 244.2$	244.2	244.2			
경 비 : $25,460 / 228 = 111.6$	111.6			111.6	
소 계	460.3	244.2	104.5	111.6	
2) 타이어틀러 (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: $12,526 / 202.5 = 61.8$	61.8		61.8		
노 무 비: $55,700 / 202.5 = 275.0$	275.0	275.0			
경 비: $17,929 / 202.5 = 88.5$	88.5			88.5	
소 계	425.3	275.0	61.8	88.5	
계	2,384.7	1,322.4	494.6	567.7	
전체 합계	2,383	1,322	494	567	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 53 흙쌓기 노상(그레이더3.6m) /1m3 1. 포 설:(모터그레이더 3.6M) $L = 2.9 \text{ M}$, $H = 0.2 \text{ M}$, $D = 50$ $E = 0.6$, $N = 4 \text{ 회}$, $F = 0.98/1.24=0.79$ $V1 = 6.0$, $V2 = 6.5 \text{ km/hr}$, $t = 0.5$ $Cm = 0.06*(D/V1+D/V2)+2*t = 1.96$ $Q = 60*L*D*H*E*F/(N*Cm) = 105.20 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비: $28,665 / 105.2 = 272.4$ 노 무 비: $55,700 / 105.2 = 529.4$ 경 비: $43,769 / 105.2 = 416.0$ 소 계	3,232	1,758	668	806	H24-0053
2. 살수비 (물탱크 5500 l) $OMC = 13\%$, $NMC = 8\%$, $E = 0.9$ $t1 = 5 \text{ 분(흡입준비)}$, $t2 = 10 \text{ 분(흡입시간)}$ $t3 = 20 \text{ 분(살수시간)}$, $t4 = 5 \text{ 분(살수대기)}$ $Cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 40.00 \text{ 분}$ 살수량 산정 (소요함수비 5.0%) $OMC(13\%) = Ww / Ws * 100$ $Ww = 1600\text{kg}/\text{m}^3 - Ws$ $13Ws = 100Ww$ $13Ws = (1600 - Ws) * 100$ $13Ws = 1600 - 100Ws$ $113Ws = (1600 - Ws) * 100$ $Ws = 1416 \text{ kg}/\text{m}^3$ $Qt = Ws * (0.13 - 0.08) = 70.80 \text{ L}/\text{m}^3$ $Q = (60 * 5500 * 1 * 0.9) / (40 * 70.8) = 104.87 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $15,390 / 104.87 = 146.7$ 노 무 비: $47,231 / 104.87 = 450.3$ 경 비: $9,470 / 104.87 = 90.3$ 소 계	1,217.8	529.4	272.4	416.0	
3. 다 짐 1) 진동롤러(자주식 10TON) $N = 6$, $V = 4$, $W = 1.9$ $E = 0.6$, $D = 0.2$, $F=1.0$ $Q2 = 1000*V*W*E*D*F / N = 152.00 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비 : $23,830 / 152 = 156.7$	687.3	450.3	146.7	90.3	
	156.7		156.7		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비 : $55,700 / 152 = 366.4$	366.4	366.4			
경 비 : $25,460 / 152 = 167.5$	167.5			167.5	
소 계	690.6	366.4	156.7	167.5	
2) 타이어틀러 (8 - 15TON)					
N = 4 , V = 2.5 , W = 1.8					
E = 0.6 , D = 0.2, F=1.0					
Q3 = $1000 \cdot V \cdot W \cdot E \cdot D \cdot F / N = 135.00 \text{ m}^3/\text{HR}$					
재 료 비: $12,526 / 135 = 92.7$	92.7		92.7		
노 무 비: $55,700 / 135 = 412.5$	412.5	412.5			
경 비: $17,929 / 135 = 132.8$	132.8			132.8	
소 계	638.0	412.5	92.7	132.8	
계	3,233.7	1,758.6	668.5	806.6	
전체 합계	3,232	1,758	668	806	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 54 흙쌓기 노상(백호0.7㎡) /1m3 1. 포 설 : 굴삭기 (무한궤도0.7㎡) $q = 0.7, f = 0.98/1.24 = 0.79, k = 1.1$ $E = 0.8, C_m = 18 \text{ SEC}(90^\circ)$ $Q = (3600 * q * k * f * E) / c_m = 97.33$ 재 료 비: $18,015 / 97.33 = 185.0$ 노 무 비: $55,700 / 97.33 = 572.2$ 경 비: $23,128 / 97.33 = 237.6$ 소 계	2,371	1,388	488	495	H24-0054
2. 살수비 (물탱크 5500ℓ) $OMC = 13\%, NMC = 8\%, E = 0.9$ $t_1 = 5 \text{ 분(흡입준비)}, t_2 = 10 \text{ 분(흡입시간)}$ $t_3 = 20 \text{ 분(살수시간)}, t_4 = 5 \text{ 분(살수대기)}$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 = 40.00 \text{ 분}$ 살수량 산정 (소요함수비 5.0%) $OMC(13\%) = W_w / W_s * 100$ $W_w = 1600 \text{ kg/m}^3 - W_s$ $13W_s = 100W_w$ $13W_s = (1600 - W_s) * 100$ $13W_s = 1600 - 100W_s$ $113W_s = (1600 - W_s) * 100$ $W_s = 1416 \text{ kg/m}^3$ $Q_t = W_s * (0.13 - 0.08) = 70.80 \text{ L/m}^3$ $Q = (60 * 5500 * 1 * 0.9) / (40 * 70.8) = 104.87 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $15,390 / 104.87 = 146.7$ 노 무 비: $47,231 / 104.87 = 450.3$ 경 비: $9,470 / 104.87 = 90.3$ 소 계	146.7	450.3	146.7	90.3	
3. 다 짐 진동롤러(자주식 10TON) $N = 6, V = 4, W = 1.9$ $E = 0.6, D = 0.2, F = 1.0$ $Q_2 = 1000 * V * W * E * D * F / N = 152.00 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비: $23,830 / 152 = 156.7$ 노 무 비: $55,700 / 152 = 366.4$ 경 비: $25,460 / 152 = 167.5$ 소 계	156.7	366.4	156.7	167.5	
계	2,372.7	1,388.9	488.4	495.4	
전체 합계	2,371	1,388	488	495	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 55 흙쌓기 노체(백호0.7m ²) / 1m ³ 1. 포 설 : 굴삭기 (무한궤도0.7m ²) q = 0.7, f = 0.98/1.24=0.79, k=1.1 E = 0.8, Cm = 18 SEC(90도) Q = (3600*q*k*f*E) / cm = 97.33 재 료 비: 18,015 / 97.33 = 185.0 노 무 비: 55,700 / 97.33 = 572.2 경 비: 23,128 / 97.33 = 237.6 소 계	2,141	1,266	436	439	H24-0055
2. 살수비 (물탱크 5500 l) OMC = 13% , NMC = 8% , E = 0.9 t1 = 5 분(흡입준비) , t2 = 10 분(흡입시간) t3 = 20 분(살수시간) , t4 = 5 분(살수대기) Cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 40.00 분 살수량 산정 (소요함수비 5.0%) OMC(13%) = Ww / Ws * 100 Ww = 1600kg/m ³ - Ws 13Ws = 100Ww 13Ws = (1600-Ws) * 100 13Ws = 1600 - 100Ws 113Ws = (1600 - Ws) * 100 Ws = 1416 kg/m ³ Qt = Ws * (0.13-0.08) = 70.80 L/m ³ Q = (60 * 5500 * 1 * 0.9) / (40 * 70.8) = 104.87 m ³ /hr 재 료 비: 15,390 / 104.87 = 146.7 노 무 비: 47,231 / 104.87 = 450.3 경 비: 9,470 / 104.87 = 90.3 소 계	185.0 572.2 237.6 994.8	572.2	185.0	237.6 237.6	
3. 다 짐 진동롤러(자주식 10TON) N = 6 , V = 4 , W = 1.9 E = 0.6 , D = 0.3, F=1.0 Q2 = 1000*V*W*E*D*F / N = 228.00 m ³ /HR 재 료 비 : 23,830 / 228 = 104.5 노 무 비 : 55,700 / 228 = 244.2 경 비 : 25,460 / 228 = 111.6 소 계	146.7 450.3 90.3 687.3	450.3	146.7	90.3 90.3	
계	2,142.4	1,266.7	436.2	439.5	
전체 합계	2,141	1,266	436	439	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 56 흙쌓기 바다짐 /1m3 1. 포 설 : 굴삭기 (무한궤도0.7m²) q =0.7, f = 0.98/1.24=0.79, k=1.1 E = 0.8, Cm = 18 SEC(90도) Q = (3600*q*k*f*E) / cm = 97.33 재 료 비: 18,015 / 97.33 = 185.0 노 무 비: 55,700 / 97.33 = 572.2 경 비: 23,128 / 97.33 = 237.6 계 전체 합계	994 994.8 994	572 572.2 572	185 185.0 185	237 237.6 237.6 237	H24-0056

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 57 암성토 두께 60cm /1m3 1. 부설 (볼도저 19Ton) $L = 20 \text{ m}$, $E = 0.35$ $f = 1.3/1.625 = 0.80$, $q_0 = 3.2$, $H = 0.96$ $q_1 = q_0 * H = 3.07$, $V_1 = 75$, $V_2 = 98$ $C_m = L/V_1 + L/V_2 + 0.25 = 0.72$ 분 $Q = 60 * q_1 * f * E / C_m = 71.63 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $36,917 / 71.63 = 515.3$ 노 무 비: $55,700 / 71.63 = 777.6$ 경 비: $33,412 / 71.63 = 466.4$ 소 계	3,174	1,427	875	872	H24-0057
2. 다 짐 1) 기 계 가) 양쪽식롤러(자주식32TON) $Q_1 = 0.47 \text{ hr} / 100 = 0.0047 \text{ hr}/\text{m}^3$ 재 료 비: $52,875 * 0.0047 = 248.5$ 노 무 비: $55,700 * 0.0047 = 261.7$ 경 비: $61,038 * 0.0047 = 286.8$ 나) 진동롤러(10TON) 재 료 비: $23,830 * 0.0047 = 112.0$ 노 무 비: $55,700 * 0.0047 = 261.7$ 경 비: $25,460 * 0.0047 = 119.6$ 2) 인 력 특별인부: $214,222 * 0.00059 \text{ 인} = 126.3$ 소 계	1,759.3	777.6	515.3	466.4	
계	1,416.6	649.7	360.5	406.4	
전체 합계	3,175.9	1,427.3	875.8	872.8	
전체 합계	3,174	1,427	875	872	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 58 노반준비공 절토부 /1m2 1. 노면정리 (모터그레이더 3.6m) D = 100 m , L = 2.7, V1 = 6, V2 = 6.5, t = 0.5 f = 1.0, E = 0.7, P = 2 $C_m = 0.06 * (D/V1 + D/V2) + 2 * t = 2.92$ $Q = (60 * L * D * f * E) / (P * C_m) = 1,941.78 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : 28,665 / 1,941.78 = 14.7 노 무 비 : 55,700 / 1,941.78 = 28.6 경 비 : 43,769 / 1,941.78 = 22.5 소 계	217	125	42	50	H24-0058
2. 다 짐 가. 진동롤러 (자주식 10 Ton) N = 2 , V = 4.0 , W = 1.9 E = 0.60 , f = 1.0 $Q = 1000 * V * W * E * f / N = 2,280.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : 23,830 / 2,280 = 10.4 노 무 비 : 55,700 / 2,280 = 24.4 경 비 : 25,460 / 2,280 = 11.1 소 계	65.8	28.6	14.7	22.5	
나. 타이어롤러(자주식, 8 - 15 Ton) N = 1 , V = 2.5 , W = 1.8 E = 0.60 , f = 1.0 $Q = 1000 * V * W * E * f / N = 2,700.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 12,526 / 2,700 = 4.6 노 무 비: 55,700 / 2,700 = 20.6 경 비: 17,929 / 2,700 = 6.6 소 계	45.9	24.4	10.4	11.1	
3. 살수비 (물탱크 5500L) 노상살수의 10% OMC = 13 % , NMC = 8 % 소요함수비 = 13- 8 = 5% E = 0.9 , L = 1.0 KM M3당 소요함수량 현장내속도 V1 = 20 KM/HR , V2 = 20 KM/HR 흡입준비: T1=5 분 , 흡입시간: T3= 10 분 살수대기: T4=5 분 , 살수시간: T5= 20 분	31.8	20.6	4.6	6.6	

총청복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
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 : $15,390 / 91.19 * (36/46) * 0.1 = 13.2$ 노 무 비 : $47,231 / 91.19 * 0.1 = 51.7$ 경 비 : $9,470 / 91.19 * 0.1 = 10.3$					
소 계	75.2	51.7	13.2	10.3	
계	218.7	125.3	42.9	50.5	
전체 합계	217	125	42	50	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 59 노반준비공 기준도로부 /1m2 1. 노면정리 (모터그레이더 3.6m) $D = 100 \text{ m} , L = 2.3, V1 = 4, V2 = 4, t = 1.5$ $f = 1.0, E = 0.6, P = 2$ $C_m = 0.06 * (D/V1 + D/V2) + 2 * t = 6.00$ $Q = (60 * L * D * f * E) / (P * C_m) = 690.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $28,665 / 690 = 41.5$ 노 무 비 : $55,700 / 690 = 80.7$ 경 비 : $43,769 / 690 = 63.4$ 소 계	337	177	69	91	H24-0059
2. 다 짐 가. 진동롤러 (자주식 10 Ton) $N = 2 , V = 4.0 , W = 1.9$ $E = 0.60 , f = 1.0$ $Q = 1000 * V * W * E * f / N = 2,280.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비 : $23,830 / 2,280 = 10.4$ 노 무 비 : $55,700 / 2,280 = 24.4$ 경 비 : $25,460 / 2,280 = 11.1$ 소 계	185.6	80.7	41.5	63.4	
나. 타이어롤러(자주식, 8 - 15 Ton) $N = 1 , V = 2.5 , W = 1.8$ $E = 0.60 , f = 1.0$ $Q = 1000 * V * W * E * f / N = 2,700.00 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $12,526 / 2,700 = 4.6$ 노 무 비: $55,700 / 2,700 = 20.6$ 경 비: $17,929 / 2,700 = 6.6$ 소 계	45.9	24.4	10.4	11.1	
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 $V1 = 20 \text{ KM/HR} , V2 = 20 \text{ KM/HR}$ 흡입준비: T1=5 분 , 흡입시간: T3= 10 분 살수대기: T4=5 분 , 살수시간: T5= 20 분	31.8	20.6	4.6	6.6	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
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 : $15,390 / 91.19 * (36/46) * 0.1 = 13.2$	13.2		13.2		
노 무 비 : $47,231 / 91.19 * 0.1 = 51.7$	51.7	51.7			
경 비 : $9,470 / 91.19 * 0.1 = 10.3$	10.3			10.3	
소 계	75.2	51.7	13.2	10.3	
계	338.5	177.4	69.7	91.4	
전체 합계	337	177	69	91	

단가산출

산출근거	합계	노무비	재료비	경비	비고
산근 # 60 층따기 불도저 19TON / 1m ³ 1. 불도저 19 TON L = 20 m , E = 0.6 f = 1/1.24=0.81 , qo = 3.2 , H = 0.96 q1 = qo*H = 3.07, V1 = 40, V2 = 46 Cm = L/V1 + L/V2 + 0.25 = 1.18 분 Q = 60 * q1 * f * E / Cm = 75.87 m ³ /hr 재 료 비: 36,917 / 75.87 = 486.5 노 무 비: 55,700 / 75.87 = 734.1 경 비: 33,412 / 75.87 = 440.3 계 전체 합계	1,660 1,660.9 1,660	734 734.1 734.1 734.1 734.1 734	486 486.5 486.5 486.5 486.5 486	440 440.3 440.3 440.3 440.3 440	H24-0060

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 61 층따기 백호0.7㎡ / 1m3 1. 굴삭기 (무한계도0.7㎡) q =0.7, f = 1/1.24=0.81, k=0.9 E = 0.5, Cm = 18 SEC(90도) Q = (3600*q*k*f*E) / cm = 51.03 재 료 비: 18,015 / 51.03 = 353.0 노 무 비: 55,700 / 51.03 = 1,091.5 경 비: 23,128 / 51.03 = 453.2 계 전체 합계	1,897 353.0 1,091.5 453.2 1,897.7 1,897	1,091 1,091.5 1,091.5 1,091.5 1,091.5	353 353.0 353.0 353.0 353.0	453 453.2 453.2 453.2 453	H24-0061

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 62 별 목 5M미만 /1m2	880	756	81	43	H24-0062
1. 인 건 비					
별 목 공: $243,490 * 2.14 \text{ 인} / 1000 = 521.0$	521.0	521.0			
보통인부: $165,545 * 0.51 \text{ 인} / 1000 = 84.4$	84.4	84.4			
소 계	605.4	605.4			
2. 엔진톱의 기계경비(인력품의 10%)					
경 비: $605.4 * 0.1 = 60.5$	60.5		60.5		
소 계	60.5		60.5		
3. 굴삭기(무한궤도0.2m ² + 부착용집계)					
Q = 2.71 HR					
재 료 비 : $7,701 * 2.71 / 1000 = 20.8$	20.8		20.8		
노 무 비 : $55,700 * 2.71 / 1000 = 150.9$	150.9	150.9			
경 비 : $16,231 * 2.71 / 1000 = 43.9$	43.9			43.9	
소 계	215.6	150.9	20.8	43.9	
계	<u>881.5</u>	<u>756.3</u>	<u>81.3</u>	<u>43.9</u>	
전체 합계	880	756	81	43	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 63 별 목 5M ~ 8M /1m2	1,151	988	106	57	H24-0063
1. 인 건 비					
별 목 공: $243,490 * 2.80 \text{ 인} / 1000 = 681.7$	681.7	681.7			
보통인부: $165,545 * 0.66 \text{ 인} / 1000 = 109.2$	109.2	109.2			
소 계	790.9	790.9			
2. 엔진톱의 기계경비(인력품의 10%)					
경 비: $790.9 * 0.1 = 79.0$	79.0		79.0		
소 계	79.0		79.0		
3. 굴삭기(무한궤도0.2m ² + 부착용집계)					
Q = 3.54 HR					
재 료 비 : $7,701 * 3.54 / 1000 = 27.2$	27.2		27.2		
노 무 비 : $55,700 * 3.54 / 1000 = 197.1$	197.1	197.1			
경 비 : $16,231 * 3.54 / 1000 = 57.4$	57.4			57.4	
소 계	281.7	197.1	27.2	57.4	
계	1,151.6	988.0	106.2	57.4	
전체 합계	1,151	988	106	57	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 64 별 목 8M이상 /1m2	1,501	1,289	138	74	H24-0064
1. 인 건 비					
별 목 공: $243,490 * 3.65 \text{ 인} / 1000 = 888.7$	888.7	888.7			
보통인부: $165,545 * 0.87 \text{ 인} / 1000 = 144.0$	144.0	144.0			
소 계	1,032.7	1,032.7			
2. 엔진톱의 기계경비(인력품의 10%)					
경 비: $1,032.7 * 0.1 = 103.2$	103.2		103.2		
소 계	103.2		103.2		
3. 굴삭기(무한궤도0.2m ² + 부착용집계)					
Q = 4.61 HR					
재 료 비 : $7,701 * 4.61 / 1000 = 35.5$	35.5		35.5		
노 무 비 : $55,700 * 4.61 / 1000 = 256.7$	256.7	256.7			
경 비 : $16,231 * 4.61 / 1000 = 74.8$	74.8			74.8	
소 계	367.0	256.7	35.5	74.8	
계	1,502.9	1,289.4	138.7	74.8	
전체 합계	1,501	1,289	138	74	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 65 규준틀 설치 비탈 /1개소	70,936	66,065	4,871		H24-0065
1. 재 료 비					
1) 외송판재(30x300x3600)					
670,656 * 0.012 * 0.12 * 4 * 0.5 = 1,931.4	1,931.4		1,931.4		
2) 외송각재(30x30x3600)					
568,860 * 0.06 * 0.06 * 3.14/4 * 2 * 1.8 * 0.5 = 2,893.6	2,893.6		2,893.6		
3) 못(N75)					
0.03 KG * 1,566 = 46.9	46.9		46.9		
소 계	4,871.9		4,871.9		
2. 설 치 비					
건축목공: 0.16 인 * 268,058 = 42,889.2	42,889.2	42,889.2			
보통인부: 0.14 인 * 165,545 = 23,176.3	23,176.3	23,176.3			
소 계	66,065.5	66,065.5			
계	70,937.4	66,065.5	4,871.9		
전체 합계	70,936	66,065	4,871		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 66 규준틀 설치 수평 /1개소	95,303	87,745	7,558		H24-0066
1. 재 료 비					
1) 외송판재, 청주(30x300x3600):					
0.014 m ² * 670,656 * 0.8 = 7,511.3	7,511.3		7,511.3		
2) 못(N75): 0.03 KG * 1,566= 46.9	46.9		46.9		
소 계	7,558.2		7,558.2		
2. 설 치 비					
건축목공: 0.21 인 *268,058= 56,292.1	56,292.1	56,292.1			
보통인부: 0.19 인 *165,545= 31,453.5	31,453.5	31,453.5			
소 계	87,745.6	87,745.6			
계	95,303.8	87,745.6	7,558.2		
전체 합계	95,303	87,745	7,558		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 67 잔디붙임 평매 / 1m2	11,081	5,878	5,203		H24-0067
1. 재 료 비 (규격 0.3x0.3*0.03 현장도착도)					
잔 디: 430*11 매 *1.1 = 5,203.0	5,203.0		5,203.0		
소 계	5,203.0		5,203.0		
2. 때붙임					
조 경 공: 1 인 / 150 m ² * 219,533 = 1,463.5	1,463.5	1,463.5			
보통인부: 4 인 / 150 m ² * 165,545 = 4,414.5	4,414.5	4,414.5			
소 계	5,878.0	5,878.0			
계	11,081.0	5,878.0	5,203.0		
전체 합계	11,081	5,878	5,203		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 68 잔디붙임 줄떼 / 1m ²	6,920	5,186	1,734		H24-0068
1. 재 료 비 (규격 0.3x0.3 현장도착도)					
잔 디: 430*11 매 *1.1/3 = 1,734.3	1,734.3		1,734.3		
소 계	1,734.3		1,734.3		
2. 때 붙 임					
조 경 공: 1 인 / 170 m ² * 219,533 = 1,291.3	1,291.3	1,291.3			
보 통 인 부: 4 인 / 170 m ² * 165,545 = 3,895.1	3,895.1	3,895.1			
소 계	5,186.4	5,186.4			
계	6,920.7	5,186.4	1,734.3		
전체 합계	6,920	5,186	1,734		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 69 절토면고르기 모래, 사질토, 점토, 점질토 /1m2	2,229	1,663	237	329	H24-0069
1. 기계사용료(굴삭기 0.6㎡)					
Q = 0.015 hr					
재 료 비: 15,841 * 0.015 hr = 237.6	237.6		237.6		
노 무 비: 55,700 * 0.015 hr = 835.5	835.5	835.5			
경 비: 21,957 * 0.015 hr = 329.3	329.3			329.3	
소 계	1,402.4	835.5	237.6	329.3	
2. 보통인부					
노 무 비: 165,545 * 0.005 인 = 827.7	827.7	827.7			
소 계	827.7	827.7			
계	2,230.1	1,663.2	237.6	329.3	
전체 합계	2,229	1,663	237	329	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 70 절토면고르기 연질토, 불순자갈 /1m2	3,452	2,659	332	461	H24-0070
1. 기계사용료(굴삭기 0.6㎡)					
Q = 0.021 hr					
재 료 비: 15,841 * 0.021 hr = 332.6	332.6		332.6		
노 무 비: 55,700 * 0.021 hr = 1,169.7	1,169.7	1,169.7			
경 비: 21,957 * 0.021 hr = 461.0	461.0			461.0	
소 계	1,963.3	1,169.7	332.6	461.0	
2. 보통인부					
노 무 비: 165,545 * 0.009 인 = 1,489.9	1,489.9	1,489.9			
소 계	1,489.9	1,489.9			
계	3,453.2	2,659.6	332.6	461.0	
전체 합계	3,452	2,659	332	461	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 71 절도면고르기 호박돌섞인고결토, 경질토 /1m2	3,898	2,992	380	526	H24-0071
1. 기계사용료(굴삭기 0.6㎡)					
Q = 0.024 hr					
재 료 비: 15,841 * 0.024 hr = 380.1	380.1		380.1		
노 무 비: 55,700 * 0.024 hr = 1,336.8	1,336.8	1,336.8			
경 비: 21,957 * 0.024 hr = 526.9	526.9			526.9	
소 계	2,243.8	1,336.8	380.1	526.9	
2. 보통인부					
노 무 비: 165,545 * 0.010 인 = 1,655.4	1,655.4	1,655.4			
소 계	1,655.4	1,655.4			
계	3,899.2	2,992.2	380.1	526.9	
전체 합계	3,898	2,992	380	526	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 72 절도면고르기 풍화암 /1m2	7,351	5,651	712	988	H24-0072
1. 기계사용료(굴삭기 0.6㎡)					
Q = 0.045 hr					
재 료 비: 15,841 * 0.045 hr = 712.8	712.8		712.8		
노 무 비: 55,700 * 0.045 hr = 2,506.5	2,506.5	2,506.5			
경 비: 21,957 * 0.045 hr = 988.0	988.0			988.0	
소 계	4,207.3	2,506.5	712.8	988.0	
2. 보통인부					
노 무 비: 165,545 * 0.019 인 = 3,145.3	3,145.3	3,145.3			
소 계	3,145.3	3,145.3			
계	7,352.6	5,651.8	712.8	988.0	
전체 합계	7,351	5,651	712	988	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 73 절도면고르기 연암 /1m2	20,461	13,604	2,533	4,324	H24-0073
1. 기계사용료					
가) 굴삭기(무한궤도 0.6㎡)					
Q1 = 0.082 hr					
노 무 비: 55,700 * 0.082 hr = 4,567.4	4,567.4	4,567.4			
재 료 비: 15,841 * 0.082 hr = 1,298.9	1,298.9		1,298.9		
경 비: 21,957 * 0.082 hr = 1,800.4	1,800.4			1,800.4	
나) 굴삭기+브레이커(무한궤도 0.6㎡)					
Q2 = 0.082 hr					
재 료 비: 15,062 * 0.082 hr = 1,235.0	1,235.0		1,235.0		
노 무 비: 55,700 * 0.082 hr = 4,567.4	4,567.4	4,567.4			
경 비: 30,786 * 0.082 hr = 2,524.4	2,524.4			2,524.4	
소 계	15,993.5	9,134.8	2,533.9	4,324.8	
2. 인 력					
보통인부: 165,545 * 0.027 인 = 4,469.7	4,469.7	4,469.7			
소 계	4,469.7	4,469.7			
계	20,463.2	13,604.5	2,533.9	4,324.8	
전체 합계	20,461	13,604	2,533	4,324	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 74 절도면고르기 발파암 /1m2	26,828	17,879	3,306	5,643	H24-0074
1. 기계사용료					
가) 굴삭기(무한궤도 0.6㎡)					
Q1 = 0.107 hr					
노 무 비: 55,700 * 0.107 hr = 5,959.9	5,959.9	5,959.9			
재 료 비: 15,841 * 0.107 hr = 1,694.9	1,694.9		1,694.9		
경 비: 21,957 * 0.107 hr = 2,349.3	2,349.3			2,349.3	
나) 굴삭기+브레이커(무한궤도 0.6㎡)					
Q2 = 0.107 hr					
재 료 비: 15,062 * 0.107 hr = 1,611.6	1,611.6		1,611.6		
노 무 비: 55,700 * 0.107 hr = 5,959.9	5,959.9	5,959.9			
경 비: 30,786 * 0.107 hr = 3,294.1	3,294.1			3,294.1	
소 계	<u>20,869.7</u>	<u>11,919.8</u>	<u>3,306.5</u>	<u>5,643.4</u>	
2. 인 력					
보통인부: 165,545 * 0.036 인 = 5,959.6	5,959.6	5,959.6			
소 계	<u>5,959.6</u>	<u>5,959.6</u>			
계	<u>26,829.3</u>	<u>17,879.4</u>	<u>3,306.5</u>	<u>5,643.4</u>	
전체 합계	26,828	17,879	3,306	5,643	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 75 성토면고르기 기계 /1m2	840	501	142	197	H24-0075
1. 굴삭기(무한궤도 0.6m ³)					
노 무 비: 55,700 * 0.009 hr = 501.3	501.3	501.3			
재 료 비: 15,841 * 0.009 hr = 142.5	142.5		142.5		
경 비: 21,957 * 0.009 hr = 197.6	197.6			197.6	
계	<u>841.4</u>	<u>501.3</u>	<u>142.5</u>	<u>197.6</u>	
전체 합계	840	501	142	197	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 76 식재면고르기 /1m3	1,543	1,543			H24-0076
1. 인건비					
조 경 공: $219,533 * 0.01 \text{ 인} / 10 \text{ m}^2 = 219.5$	219.5	219.5			
보통인부: $165,545 * 0.08 \text{ 인} / 10 \text{ m}^2 = 1,324.3$	1,324.3	1,324.3			
계	<u>1,543.8</u>	<u>1,543.8</u>			
전체 합계	1,543	1,543			

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 77 비탈면 녹화 리핑암(T=10cm) /1m2	54,303	27,888	22,406	4,009	H24-0077
1. 부착량(PVC코팅) 설치					
1) 인 건 비					
특별인부: 0.27/10 인 *214,222 =5,783.9	5,783.9	5,783.9			
보통인부: 0.07/10 인 *165,545 =1,158.8	1,158.8	1,158.8			
공구손료 및 경장비의 기계경비 (인력품의2.5%) (5,783.9+1,158.8) * 2.5/100 =173.5	173.5			173.5	
소 계	7,116.2	6,942.7		173.5	
2) 발전기(50kw)					
재 료 비: 13,733 * 0.23/10 hr =315.8	315.8		315.8		
노 무 비: 33,571 * 0.23/10 hr =772.1	772.1	772.1			
경 비: 4,447 * 0.23/10 hr =102.2	102.2			102.2	
소 계	1,190.1	772.1	315.8	102.2	
3) 크레인(트럭탑제형 크레인5ton)					
재 료 비: 7,790 * 0.05/10 hr =38.9	38.9		38.9		
노 무 비: 47,231 * 0.05/10 hr =236.1	236.1	236.1			
경 비: 9,994 * 0.05/10 hr =49.9	49.9			49.9	
소 계	324.9	236.1	38.9	49.9	
4) 재 료 비					
앵커핀(Φ 16x0.5m): 2.3/10 EA * 600 =138.0	138.0		138.0		
착지핀(Φ 16x0.35m): 5/10 EA * 400 =200.0	200.0		200.0		
부착량(PVC코팅, φ 3.2-58x58): 13/10 m ² * 5,400 =7,020.0	7,020.0		7,020.0		
철선(PVC코팅 #8): 13/10 m * 300 =390.0	390.0		390.0		
잡재료비(재료비의3%) (7,020+390+138+200) * 3/100 =232.4	232.4		232.4		
소 계	7,980.4		7,980.4		
2. 식생기반재 뽐어붙이기					
1) 인 력					
조 경 공: 0.07/10 인 * 219,533 =1,536.7	1,536.7	1,536.7			
기계설비공: 0.07/10 인 * 233,722=1,636.0	1,636.0	1,636.0			
특별인부: 0.14/10 인 * 214,222=2,999.1	2,999.1	2,999.1			
보통인부: 0.12/10 인 * 165,545=1,986.5	1,986.5	1,986.5			
공구손료(인건비의 2%) (1,536.7+1,636+2,999.1+1,986.5) * 2/100 =163.1	163.1			163.1	
소 계	8,321.4	8,158.3		163.1	
2) 취부기(18.65KW)					
재 료 비: 0 * 0.51/10 hr =0.0					
노 무 비: 0 * 0.51/10 hr =0.0					
경 비: 29,714 * 0.51/10 hr =1,515.4	1,515.4			1,515.4	
소 계	1,515.4			1,515.4	
3) 공기압축기(21m ³ /MIN,742CFM)					
재 료 비: 40,756 * 0.51/10 hr =2,078.5	2,078.5		2,078.5		
노 무 비: 55,700 * 0.51/10 hr =2,840.7	2,840.7	2,840.7			
경 비: 7,556 * 0.51/10 hr =385.3	385.3			385.3	
소 계	5,304.5	2,840.7	2,078.5	385.3	

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
4) 발전기(50kw)					
재 료 비: $13,733 * 0.51/10 \text{ hr} = 700.3$	700.3		700.3		
노 무 비: $33,571 * 0.51/10 \text{ hr} = 1,712.1$	1,712.1	1,712.1			
경 비: $4,447 * 0.51/10 \text{ hr} = 226.7$	226.7			226.7	
소 계	<u>2,639.1</u>	<u>1,712.1</u>	<u>700.3</u>	<u>226.7</u>	
5)트럭탑재형 크레인(5TON)					
재 료 비: $7,790 * 0.51/10 \text{ hr} = 397.2$	397.2		397.2		
노 무 비: $47,231 * 0.51/10 \text{ hr} = 2,408.7$	2,408.7	2,408.7			
경 비: $9,994 * 0.51/10 \text{ hr} = 509.6$	509.6			509.6	
소 계	<u>3,315.5</u>	<u>2,408.7</u>	<u>397.2</u>	<u>509.6</u>	
6)물탱크(5500L)					
재 료 비: $15,390 * 0.51/10 \text{ hr} = 784.8$	784.8		784.8		
노 무 비: $47,231 * 0.51/10 \text{ hr} = 2,408.7$	2,408.7	2,408.7			
경 비: $9,470 * 0.51/10 \text{ hr} = 482.9$	482.9			482.9	
소 계	<u>3,676.4</u>	<u>2,408.7</u>	<u>784.8</u>	<u>482.9</u>	
7) 덤프트럭(6TON)					
재 료 비: $14,053 * 0.51/10 \text{ hr} = 716.7$	716.7		716.7		
노 무 비: $47,231 * 0.51/10 \text{ hr} = 2,408.7$	2,408.7	2,408.7			
경 비: $7,870 * 0.51/10 \text{ hr} = 401.3$	401.3			401.3	
소 계	<u>3,526.7</u>	<u>2,408.7</u>	<u>716.7</u>	<u>401.3</u>	
8) 재 료 비					
녹생토(암질면용): $0.11 \text{ m}^3 * 72,000 = 7,920.0$	7,920.0		7,920.0		
잔디 혼합종자: $120 \text{ g} * 10,000/1000 = 1,200.0$	1,200.0		1,200.0		
잡재료비(재료비의3%) $(7,920+1,200) * 3/100 = 273.6$	273.6		273.6		
소 계	<u>9,393.6</u>		<u>9,393.6</u>		
계	<u>54,304.2</u>	<u>27,888.1</u>	<u>22,406.2</u>	<u>4,009.9</u>	
전체 합계	54,303	27,888	22,406	4,009	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 78 비탈면 녹화 발파암(T=15cm) /1m2	73,793	38,312	29,680	5,801	H24-0078
1. 부착량(PVC코팅) 설치					
1) 인 건 비					
특별인부: 0.31/10 인 *214,222 =6,640.8	6,640.8	6,640.8			
보통인부: 0.09/10 인 *165,545 =1,489.9	1,489.9	1,489.9			
공구손료 및 경장비의 기계경비 (인력품의2.5%) (6,640.8+1,489.9) * 2.5/100 =203.2	203.2			203.2	
소 계	8,333.9	8,130.7		203.2	
2) 발전기(50kw)					
재 료 비: 13,733 * 0.31/10 hr =425.7	425.7		425.7		
노 무 비: 33,571 * 0.31/10 hr =1,040.7	1,040.7	1,040.7			
경 비: 4,447 * 0.31/10 hr =137.8	137.8			137.8	
소 계	1,604.2	1,040.7	425.7	137.8	
3) 크레인(트럭탑제형 크레인5ton)					
재 료 비: 7,790 * 0.05/10 hr =38.9	38.9		38.9		
노 무 비: 47,231 * 0.05/10 hr =236.1	236.1	236.1			
경 비: 9,994 * 0.05/10 hr =49.9	49.9			49.9	
소 계	324.9	236.1	38.9	49.9	
4) 재 료 비					
앵커핀(Φ 16x0.5m): 4.6/10 EA * 600 =276.0	276.0		276.0		
착지핀(Φ 16x0.35m): 5/10 EA * 400 =200.0	200.0		200.0		
부착량(PVC코팅, Φ 3.2-58x58): 13/10 m ² * 5,400 =7,020.0	7,020.0		7,020.0		
철선(PVC코팅 #8): 17/10 m * 300 =510.0	510.0		510.0		
잡재료비(재료비의3%) (7,020+510+276+200) * 3/100 =240.1	240.1		240.1		
소 계	8,246.1		8,246.1		
2. 식생기반재 뽐어붙이기					
1) 인 력					
조 경 공: 0.10/10 인 * 219,533 =2,195.3	2,195.3	2,195.3			
기계설비공: 0.10/10 인 * 233,722=2,337.2	2,337.2	2,337.2			
특별인부: 0.19/10 인 * 214,222=4,070.2	4,070.2	4,070.2			
보통인부: 0.18/10 인 * 165,545=2,979.8	2,979.8	2,979.8			
공구손료(인건비의 2%) (2,195.3+2,337.2+4,070.2+2,979.8) * 2/100 =231.6	231.6			231.6	
소 계	11,814.1	11,582.5		231.6	
2) 취부기(18.65KW)					
재 료 비: 0 * 0.75/10 hr =0.0					
노 무 비: 0 * 0.75/10 hr =0.0					
경 비: 29,714 * 0.75/10 hr =2,228.5	2,228.5			2,228.5	
소 계	2,228.5			2,228.5	
3) 공기압축기(21m ³ /MIN,742CFM)					
재 료 비: 40,756 * 0.75/10 hr =3,056.7	3,056.7		3,056.7		
노 무 비: 55,700 * 0.75/10 hr =4,177.5	4,177.5	4,177.5			
경 비: 7,556 * 0.75/10 hr =566.7	566.7			566.7	
소 계	7,800.9	4,177.5	3,056.7	566.7	

총청복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
4) 발전기(50kw)					
재 료 비: $13,733 * 0.75/10 \text{ hr} = 1,029.9$	1,029.9		1,029.9		
노 무 비: $33,571 * 0.75/10 \text{ hr} = 2,517.8$	2,517.8	2,517.8			
경 비: $4,447 * 0.75/10 \text{ hr} = 333.5$	333.5			333.5	
소 계	3,881.2	2,517.8	1,029.9	333.5	
5)트럭탑재형 크레인(5TON)					
재 료 비: $7,790 * 0.75/10 \text{ hr} = 584.2$	584.2		584.2		
노 무 비: $47,231 * 0.75/10 \text{ hr} = 3,542.3$	3,542.3	3,542.3			
경 비: $9,994 * 0.75/10 \text{ hr} = 749.5$	749.5			749.5	
소 계	4,876.0	3,542.3	584.2	749.5	
6)물탱크(5500L)					
재 료 비: $15,390 * 0.75/10 \text{ hr} = 1,154.2$	1,154.2		1,154.2		
노 무 비: $47,231 * 0.75/10 \text{ hr} = 3,542.3$	3,542.3	3,542.3			
경 비: $9,470 * 0.75/10 \text{ hr} = 710.2$	710.2			710.2	
소 계	5,406.7	3,542.3	1,154.2	710.2	
7) 덤프트럭(6TON)					
재 료 비: $14,053 * 0.75/10 \text{ hr} = 1,053.9$	1,053.9		1,053.9		
노 무 비: $47,231 * 0.75/10 \text{ hr} = 3,542.3$	3,542.3	3,542.3			
경 비: $7,870 * 0.75/10 \text{ hr} = 590.2$	590.2			590.2	
소 계	5,186.4	3,542.3	1,053.9	590.2	
8) 재 료 비					
녹생토(암질면용): $0.165 \text{ m}^3 * 72,000 = 11,880.0$	11,880.0		11,880.0		
잔디 혼합종자: $180 \text{ g} * 10,000/1000 = 1,800.0$	1,800.0		1,800.0		
잡재료비(재료비의3%) $(11,880+1,800) * 3/100 = 410.4$	410.4		410.4		
소 계	14,090.4		14,090.4		
계	73,793.3	38,312.2	29,680.0	5,801.1	
전체 합계	73,793	38,312	29,680	5,801	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 79 비탈면 녹화용 기계설치및해체 /1회	771,276	700,140	31,160	39,976	H24-0079
1. 기계기구 설치 및 해체					
가) 인 력					
특별인부: 2.0 인 *214,222 =428,444.0	428,444.0	428,444.0			
보통인부: 0.5 인 *165,545 =82,772.5	82,772.5	82,772.5			
나) 크레인(트럭탑재형 크레인5ton)					
재 료 비: 7,790 * 4.0 hr =31,160.0	31,160.0		31,160.0		
노 무 비: 47,231 * 4.0 hr =188,924.0	188,924.0	188,924.0			
경 비: 9,994 * 4.0 hr =39,976.0	39,976.0			39,976.0	
계	771,276.5	700,140.5	31,160.0	39,976.0	
전체 합계	771,276	700,140	31,160	39,976	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 80 거적덮기 및 씨드스프레이 절·성토용 /1m2	4,523	831	3,623	69	H24-0080
1. 거적덮기					
1) 재 료 비					
벗짚거적: 600 * 1.1 M2 = 660.0	660.0		660.0		
앙카핀(D=16mm,L=0.5m): 600 * 0.6 EA = 360.0	360.0		360.0		
착지핀(D=16mm,L=0.35m): 400 * 0.5 EA = 200.0	200.0		200.0		
매토고정판(80*80*30): 2,520 * 0.6 EA = 1,512.0	1,512.0		1,512.0		
녹화관: 7 * 1.5 M = 10.5	10.5		10.5		
소 계	2,742.5		2,742.5		
2) 인 건 비					
조 경 공: 219,533 * 3 인 / 1600 m ² = 411.6	411.6	411.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 1600 m ² = 103.4	103.4	103.4			
소 계	515.0	515.0			
계	3,257.5	515.0	2,742.5		
2. 씨드스프레이					
1) 재 료 비					
종 자: 10,000 * 2.5 kg / 100 = 250.0	250.0		250.0		
비 료: 1,700 * 10 kg / 100 = 170.0	170.0		170.0		
피복양생제(FIBR): 1,000 * 18 kg / 100 = 180.0	180.0		180.0		
합성접착제(침식방지안정제): 2,200 * 10 kg / 100 = 220.0	220.0		220.0		
색소(착색제): 16,000 * 0.2 kg / 100 = 32.0	32.0		32.0		
소 계	852.0		852.0		
2) 인 건 비					
조 경 공: 219,533 * 2 인 / 3100 m ² = 141.6	141.6	141.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 3100 m ² = 53.4	53.4	53.4			
소 계	195.0	195.0			
3) 기계사용료					
Q = 3100 m ² / 8 hr = 387.5000 m ² /hr					
a. 취부기 (11.94kw)					
재 료 비: 0 / 387.5 hr = 0.0					
노 무 비: 0 / 387.5 hr = 0.0					
경 비: 19,246 / 387.5 hr = 49.6	49.6			49.6	
소 계	49.6			49.6	
b. 트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 387.5 hr = 22.6	22.6		22.6		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: 47,231 / 387.5 hr = 121.8	121.8	121.8			
경 비: 7,202 / 387.5 hr = 18.5	18.5			18.5	
소 계	162.9	121.8	22.6	18.5	
c. 펌프(Φ50mm)					
재 료 비: 0 / 387.5 hr = 0.0					
노 무 비: 0 / 387.5 hr = 0.0					
경 비: 67 / 387.5 hr = 0.1	0.1			0.1	
소 계	0.1			0.1	
d. 디젤엔진(11.19kw)					
재 료 비: 2,362 / 387.5 hr = 6.0	6.0		6.0		
노 무 비: 0 / 387.5 hr = 0.0					
경 비: 315 / 387.5 hr = 0.8	0.8			0.8	
소 계	6.8		6.0	0.8	
계	<u>1,266.4</u>	<u>316.8</u>	<u>880.6</u>	<u>69.0</u>	
총 계	4,523	831	3,623	69	
전체 합계	4,523	831	3,623	69	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 81 법면가보호망 성토면(공사중) /1m2	770	70	700		H24-0081
1. 재 료 비(PE그린안전망 2회사용)					
재 료 비: 1,400 * 0.5 =700.0	700.0		700.0		
소 계	700.0		700.0		
2. 설 치 및 철거비(자재비의 10%)					
노 무 비: 700 * 0.1=70.0	70.0	70.0			
소 계	70.0	70.0			
계	770.0	70.0	700.0		
전체 합계	770	70	700		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 82 성도법면다짐 굴삭기1.0㎡ /1㎡2	5,016	2,453	1,334	1,229	H24-0082
1. 법면다짐판+굴삭기1.0M3					
Q = 22.7 ㎡ /hr					
재 료 비: 30,284 / 22.7 = 1,334.0	1,334.0		1,334.0		
노 무 비: 55,700 / 22.7 = 2,453.7	2,453.7	2,453.7			
경 비: 27,901 / 22.7 = 1,229.1	1,229.1			1,229.1	
계	<u>5,016.8</u>	<u>2,453.7</u>	<u>1,334.0</u>	<u>1,229.1</u>	
전체 합계	5,016	2,453	1,334	1,229	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 83 성도법면다짐 유압식진동콤팩터+굴삭기0.7㎡ /1㎡2	1,290	716	231	343	H24-0083
1. 법면다짐:유압식진동콤팩터+굴삭기0.7㎡3					
Q = 77.7 ㎡ /hr					
재 료 비: 18,015 / 77.7 = 231.8	231.8		231.8		
노 무 비: 55,700 / 77.7 = 716.8	716.8	716.8			
경 비: 26,654 / 77.7 = 343.0	343.0			343.0	
계	<u>1,291.6</u>	<u>716.8</u>	<u>231.8</u>	<u>343.0</u>	
전체 합계	1,290	716	231	343	

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 84 돌붙임 메블임, T=35cm이하 /1m2	64,834	54,208	3,765	6,861	H24-0084
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.13 인 * 258,935 = 33,661.5	33,661.5	33,661.5			
보통인부: 0.04 인 * 165,545 = 6,621.8	6,621.8	6,621.8			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.25 hr = 3,765.5	3,765.5		3,765.5		
노 무 비: 55,700 * 0.25 hr = 13,925.0	13,925.0	13,925.0			
경 비: 27,444 * 0.25 hr = 6,861.0	6,861.0			6,861.0	
소 계:	64,834.8	54,208.3	3,765.5	6,861.0	
계:	<u>64,834.8</u>	<u>54,208.3</u>	<u>3,765.5</u>	<u>6,861.0</u>	
전체 합계	64,834	54,208	3,765	6,861	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 85 돌붙임 메블임, T=55cm이하 /1m2	59,606	49,406	3,614	6,586	H24-0085
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (35*35*55) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.12 인 * 258,935 = 31,072.2	31,072.2	31,072.2			
보통인부: 0.03 인 * 165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.24 hr = 3,614.8	3,614.8		3,614.8		
노 무 비: 55,700 * 0.24 hr = 13,368.0	13,368.0	13,368.0			
경 비: 27,444 * 0.24 hr = 6,586.5	6,586.5			6,586.5	
소 계:	59,607.8	49,406.5	3,614.8	6,586.5	
계:	<u>59,607.8</u>	<u>49,406.5</u>	<u>3,614.8</u>	<u>6,586.5</u>	
전체 합계	59,606	49,406	3,614	6,586	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 86 돌볼임 메볼임, T=75cm이하 /1m2	53,397	44,047	3,313	6,037	H24-0086
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (50*50*75) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.11 인 * 258,935 = 28,482.8	28,482.8	28,482.8			
보통인부: 0.02 인 * 165,545 = 3,310.9	3,310.9	3,310.9			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.22 hr = 3,313.6	3,313.6		3,313.6		
노 무 비: 55,700 * 0.22 hr = 12,254.0	12,254.0	12,254.0			
경 비: 27,444 * 0.22 hr = 6,037.6	6,037.6			6,037.6	
소 계:	53,398.9	44,047.7	3,313.6	6,037.6	
계:	<u>53,398.9</u>	<u>44,047.7</u>	<u>3,313.6</u>	<u>6,037.6</u>	
전체 합계	53,397	44,047	3,313	6,037	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 87 돌붙임 칠붙임, T=35cm이하 /1m2	56,708	47,358	3,313	6,037	H24-0087
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.11 인 * 258,935 = 28,482.8	28,482.8	28,482.8			
보통인부: 0.04 인 * 165,545 = 6,621.8	6,621.8	6,621.8			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.22 hr = 3,313.6	3,313.6		3,313.6		
노 무 비: 55,700 * 0.22 hr = 12,254.0	12,254.0	12,254.0			
경 비: 27,444 * 0.22 hr = 6,037.6	6,037.6			6,037.6	
소 계:	56,709.8	47,358.6	3,313.6	6,037.6	
계:	<u>56,709.8</u>	<u>47,358.6</u>	<u>3,313.6</u>	<u>6,037.6</u>	
전체 합계	56,708	47,358	3,313	6,037	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 88 돌붙임 칠붙임, T=55cm이하 /1m2	51,482	42,556	3,163	5,763	H24-0088
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (35*35*55) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.10 인 * 258,935 = 25,893.5	25,893.5	25,893.5			
보통인부: 0.03 인 * 165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.21 hr = 3,163.0	3,163.0		3,163.0		
노 무 비: 55,700 * 0.21 hr = 11,697.0	11,697.0	11,697.0			
경 비: 27,444 * 0.21 hr = 5,763.2	5,763.2			5,763.2	
소 계:	51,483.0	42,556.8	3,163.0	5,763.2	
계:	<u>51,483.0</u>	<u>42,556.8</u>	<u>3,163.0</u>	<u>5,763.2</u>	
전체 합계	51,482	42,556	3,163	5,763	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 89 돌붙임 철붙임, T=75cm이하 /1m2	46,255	37,755	3,012	5,488	H24-0089
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (50*50*75) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.09 인 * 258,935 = 23,304.1	23,304.1	23,304.1			
보통인부: 0.02 인 * 165,545 = 3,310.9	3,310.9	3,310.9			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.20 hr = 3,012.4	3,012.4		3,012.4		
노 무 비: 55,700 * 0.20 hr = 11,140.0	11,140.0	11,140.0			
경 비: 27,444 * 0.20 hr = 5,488.8	5,488.8			5,488.8	
소 계:	46,256.2	37,755.0	3,012.4	5,488.8	
계:	<u>46,256.2</u>	<u>37,755.0</u>	<u>3,012.4</u>	<u>5,488.8</u>	
전체 합계	46,255	37,755	3,012	5,488	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 90 석축쌓기 메쌓기, T=35cm이하 /1m2	72,470	55,893	5,874	10,703	H24-0090
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.10 인 * 258,935 = 25,893.5	25,893.5	25,893.5			
보통인부: 0.05 인 * 165,545 = 8,277.2	8,277.2	8,277.2			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.39 hr = 5,874.1	5,874.1		5,874.1		
노 무 비: 55,700 * 0.39 hr = 21,723.0	21,723.0	21,723.0			
경 비: 27,444 * 0.39 hr = 10,703.1	10,703.1			10,703.1	
소 계:	72,470.9	55,893.7	5,874.1	10,703.1	
계:	<u>72,470.9</u>	<u>55,893.7</u>	<u>5,874.1</u>	<u>10,703.1</u>	
전체 합계	72,470	55,893	5,874	10,703	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 91 석축쌓기 메쌓기, T=55cm이하 /1m2	66,260	50,534	5,572	10,154	H24-0091
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (35*35*55) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.09 인 * 258,935 = 23,304.1	23,304.1	23,304.1			
보통인부: 0.04 인 * 165,545 = 6,621.8	6,621.8	6,621.8			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.37 hr = 5,572.9	5,572.9		5,572.9		
노 무 비: 55,700 * 0.37 hr = 20,609.0	20,609.0	20,609.0			
경 비: 27,444 * 0.37 hr = 10,154.2	10,154.2			10,154.2	
소 계:	66,262.0	50,534.9	5,572.9	10,154.2	
계:	<u>66,262.0</u>	<u>50,534.9</u>	<u>5,572.9</u>	<u>10,154.2</u>	
전체 합계	66,260	50,534	5,572	10,154	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 92 석축쌓기 메쌓기, T=75cm이하 /1m2	60,052	45,176	5,271	9,605	H24-0092
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (50*50*75) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.08 인 * 258,935 = 20,714.8	20,714.8	20,714.8			
보통인부: 0.03 인 * 165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.35 hr = 5,271.7	5,271.7		5,271.7		
노 무 비: 55,700 * 0.35 hr = 19,495.0	19,495.0	19,495.0			
경 비: 27,444 * 0.35 hr = 9,605.4	9,605.4			9,605.4	
소 계:	60,053.2	45,176.1	5,271.7	9,605.4	
계:	<u>60,053.2</u>	<u>45,176.1</u>	<u>5,271.7</u>	<u>9,605.4</u>	
전체 합계	60,052	45,176	5,271	9,605	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 93 석축쌓기 찰쌓기, T=35cm이하 /1m2	62,024	48,848	4,669	8,507	H24-0093
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.09 인 * 258,935 = 23,304.1	23,304.1	23,304.1			
보통인부: 0.05 인 * 165,545 = 8,277.2	8,277.2	8,277.2			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.31 hr = 4,669.2	4,669.2		4,669.2		
노 무 비: 55,700 * 0.31 hr = 17,267.0	17,267.0	17,267.0			
경 비: 27,444 * 0.31 hr = 8,507.6	8,507.6			8,507.6	
소 계:	62,025.1	48,848.3	4,669.2	8,507.6	
계:	<u>62,025.1</u>	<u>48,848.3</u>	<u>4,669.2</u>	<u>8,507.6</u>	
전체 합계	62,024	48,848	4,669	8,507	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 94 석축쌓기 찰쌓기, T=55cm이하 /1m2	56,797	44,046	4,518	8,233	H24-0094
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (35*35*55) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.08 인 * 258,935 = 20,714.8	20,714.8	20,714.8			
보통인부: 0.04 인 * 165,545 = 6,621.8	6,621.8	6,621.8			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.30 hr = 4,518.6	4,518.6		4,518.6		
노 무 비: 55,700 * 0.30 hr = 16,710.0	16,710.0	16,710.0			
경 비: 27,444 * 0.30 hr = 8,233.2	8,233.2			8,233.2	
소 계:	56,798.4	44,046.6	4,518.6	8,233.2	
계:	<u>56,798.4</u>	<u>44,046.6</u>	<u>4,518.6</u>	<u>8,233.2</u>	
전체 합계	56,797	44,046	4,518	8,233	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 95 석축쌓기 찰쌓기, T=75cm이하 /1m2	50,588	38,687	4,217	7,684	H24-0095
1. 재 료 비					
괘잡석 구입 및 운반 (50*50*75) : 별산					
소 계					
2. 메쌓기					
석 공: 0.07 인 * 258,935 = 18,125.4	18,125.4	18,125.4			
보통인부: 0.03 인 * 165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
장 비 : 굴삭기(타이어,0.6m3)+부착용집계					
재 료 비: 15,062 * 0.28 hr = 4,217.3	4,217.3		4,217.3		
노 무 비: 55,700 * 0.28 hr = 15,596.0	15,596.0	15,596.0			
경 비: 27,444 * 0.28 hr = 7,684.3	7,684.3			7,684.3	
소 계:	50,589.3	38,687.7	4,217.3	7,684.3	
계:	<u>50,589.3</u>	<u>38,687.7</u>	<u>4,217.3</u>	<u>7,684.3</u>	
전체 합계	50,588	38,687	4,217	7,684	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 96 전석쌓기 /1m2	77,175	60,923	6,811	9,441	H24-0096
1. 재 료 비					
전석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
채움콘크리트, 고임돌 구입 및 운반 : 별산					
소 계					
2. 전석쌓기					
석 공: 0.13 인 * 258,935 = 33,661.5	33,661.5	33,661.5			
보통인부: 0.02 인 * 165,545 = 3,310.9	3,310.9	3,310.9			
장 비 : 굴삭기(무한궤도,0.6m3)					
재 료 비: 15,841 * 0.43 hr = 6,811.6	6,811.6		6,811.6		
노 무 비: 55,700 * 0.43 hr = 23,951.0	23,951.0	23,951.0			
경 비: 21,957 * 0.43 hr = 9,441.5	9,441.5			9,441.5	
소 계	77,176.5	60,923.4	6,811.6	9,441.5	
계	<u>77,176.5</u>	<u>60,923.4</u>	<u>6,811.6</u>	<u>9,441.5</u>	
전체 합계	77,175	60,923	6,811	9,441	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 97 전석깎기 /1m2	34,740	28,316	2,692	3,732	H24-0097
1. 재 료 비					
전석 구입 및 운반 (25*25*35) : 별산					
채움콘크리트, 고임돌 구입 및 운반 : 별산					
소 계					
2. 전석깎기					
석 공: 0.06 인 * 258,935 = 15,536.1	15,536.1	15,536.1			
보통인부: 0.02 인 * 165,545 = 3,310.9	3,310.9	3,310.9			
장 비 : 굴삭기(무한궤도,0.6m3)					
재 료 비: 15,841 * 0.17 hr = 2,692.9	2,692.9		2,692.9		
노 무 비: 55,700 * 0.17 hr = 9,469.0	9,469.0	9,469.0			
경 비: 21,957 * 0.17 hr = 3,732.6	3,732.6			3,732.6	
소 계	34,741.5	28,316.0	2,692.9	3,732.6	
계	<u>34,741.5</u>	<u>28,316.0</u>	<u>2,692.9</u>	<u>3,732.6</u>	
전체 합계	34,740	28,316	2,692	3,732	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 98 옹벽블럭설치 1000x700x500 /1m2	56,091	42,706	4,114	9,271	H24-0098
1.자 재 대 : 별산					
2.설 치 비(블럭 개당 0.4TON)					
1) 인 건 비					
특별인부 : 0.038 인 * 214,222 * 2 EA = 16,280.8	16,280.8	16,280.8			
보통인부 : 0.028 인 *165,545 * 2 EA = 9,270.5	9,270.5	9,270.5			
공구손료(인력품의8%): 25,551.3 * 0.08 = 2,044.1	2,044.1		2,044.1		
소 계 :	27,595.4	25,551.3	2,044.1		
2) 크레인(10TON)					
0.154 HR * 92,526 * 2 EA = 28,497.9	28,497.9	17,155.6	2,070.6	9,271.7	
소 계 :	28,497.9	17,155.6	2,070.6	9,271.7	
계	<u>56,093.3</u>	<u>42,706.9</u>	<u>4,114.7</u>	<u>9,271.7</u>	
전체 합계	56,091	42,706	4,114	9,271	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 99 돌망태형옹벽 /1m3	123,543	112,923	4,451	6,169	H24-0099
1. 자 재 대					
별 산					
소 계					
2. 노 무 비					
석 공 : 258,935 * 0.190 인 = 49,197.6	49,197.6	49,197.6			
특별인부: 214,222 * 0.134 인 = 28,705.7	28,705.7	28,705.7			
보통인부: 165,545 * 0.117 인 = 19,368.7	19,368.7	19,368.7			
소 계	97,272.0	97,272.0			
3. 기 계(백호 0.6㎡)					
재 료 비 : 15,841 * 0.281 hr = 4,451.3	4,451.3		4,451.3		
노 무 비 : 55,700 * 0.281 hr = 15,651.7	15,651.7	15,651.7			
경 비 : 21,957 * 0.281 hr = 6,169.9	6,169.9			6,169.9	
소 계	26,272.9	15,651.7	4,451.3	6,169.9	
계:	123,544.9	112,923.7	4,451.3	6,169.9	
전체 합계	123,543	112,923	4,451	6,169	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 100 호안블럭붙이기 1.0x1.0(기계) /1m2	9,240	7,474	322	1,444	H24-0100
1. 특별인부					
214,222 * 0.017 인 = 3,641.7	3,641.7	3,641.7			
2. 보통인부					
165,545 * 0.007 인 = 1,158.8	1,158.8	1,158.8			
3. 트레인(타이어) (10ton)					
노 무 비 : 55,700 * 0.048 hr = 2,673.6	2,673.6	2,673.6			
재 료 비 : 6,723 * 0.048 hr = 322.7	322.7		322.7		
경 비 : 30,103 * 0.048 hr = 1,444.9	1,444.9			1,444.9	
계:	9,241.7	7,474.1	322.7	1,444.9	
전체 합계	9,240	7,474	322	1,444	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 101 보강토옹벽 블록식 /1m2	106,147	87,735	3,361	15,051	H24-0101
1. 블록(표준형)					
자재비(H200*W450*0330) : 별산					
소 계					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부: 0.21 인 * 214,222 = 44,986.6	44,986.6	44,986.6			
보통인부: 0.09 인 * 165,545 = 14,899.0	14,899.0	14,899.0			
2) 기계경비					
가) 크레인(타이어)(10 TON)					
재 료 비: 6,723 * 0.50 hr = 3,361.5	3,361.5		3,361.5		
노 무 비: 55,700 * 0.50 hr = 27,850.0	27,850.0	27,850.0			
경 비: 30,103 * 0.50 hr = 15,051.5	15,051.5			15,051.5	
소 계	106,148.6	87,735.6	3,361.5	15,051.5	
계	106,148.6	87,735.6	3,361.5	15,051.5	
전체 합계	106,147	87,735	3,361	15,051	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 102 보강토옹벽 뒤채움 및 다짐 /1m3	6,745	4,548	1,000	1,197	H24-0102
1. 설 치 비					
1) 인 력					
보통인부: 0.07 인 / 10 m ³ * 165,545 = 1,158.8	1,158.8	1,158.8			
2) 기계경비					
가) 굴삭기(무한궤도0.6m ³)					
재 료 비: 15,841 * 0.31 hr / 10 m ³ = 491.0	491.0		491.0		
노 무 비: 55,700 * 0.31 hr / 10 m ³ = 1,726.7	1,726.7	1,726.7			
경 비: 21,957 * 0.31 hr / 10 m ³ = 680.6	680.6			680.6	
나) 진동롤러(자주식10TON)					
재 료 비: 23,830 * 0.19 hr / 10 m ³ = 452.7	452.7		452.7		
노 무 비: 55,700 * 0.19 hr / 10 m ³ = 1,058.3	1,058.3	1,058.3			
경 비: 25,460 * 0.19 hr / 10 m ³ = 483.7	483.7			483.7	
다) 진동롤러(핸드가이드식)					
재 료 비: 3,164 * 0.18 hr / 10 m ³ = 56.9	56.9		56.9		
노 무 비: 33,571 * 0.18 hr / 10 m ³ = 604.2	604.2	604.2			
경 비: 1,846 * 0.18 hr / 10 m ³ = 33.2	33.2			33.2	
소 계	6,746.1	4,548.0	1,000.6	1,197.5	
계	<u>6,746.1</u>	<u>4,548.0</u>	<u>1,000.6</u>	<u>1,197.5</u>	
전체 합계	6,745	4,548	1,000	1,197	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 103 블럭운반 표준형 /1m2 운반차량 : 10.5ton A = 개당중량 : 50 kg/EA B = 소요수량 : 11 EA/m ² Q = 1대당 적재량 : 10500 kg / 50 kg = 210.00 EA 1. 운 반 비 (10.5TON-10km이내 적용) 경 비: 87,720 /1.1 / Q * 11 =4,177.1 소 계	5,308			5,308	H24-0103
2. 하 차 비 경 비: 2,262 / 1.1 * 0.05 * 11 = 1,131.0 소 계	4,177.1			4,177.1	
계	4,177.1			4,177.1	
계	1,131.0			1,131.0	
소 계	1,131.0			1,131.0	
계	5,308.1			5,308.1	
전체 합계	5,308			5,308	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 104 블럭운반 캡형 /1m2 운반차량 : 10.5ton A = 개당중량 : 25 kg/EA B = 소요수량 : 22 EA/m ² Q = 1대당 적재량 : 10500 kg / 25 kg = 420.00 EA 1. 운 반 비 (10.5TON-10km이내 적용) 경 비: $87,720 / 1.1 / Q * 22 = 4,177.1$ 소 계	5,308			5,308	H24-0104
2. 하 차 비 경 비: $2,262 / 1.1 * 0.025 * 22 = 1,131.0$ 소 계	4,177.1			4,177.1	
계	4,177.1			4,177.1	
계	1,131.0			1,131.0	
계	1,131.0			1,131.0	
계	5,308.1			5,308.1	
전체 합계	5,308			5,308	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 105 구조물터파기(인력100%) 육상토사 /1m3	43,041	43,041			H24-0105
1. 터파기(인력100%) (보통토사+경질토사+고사점토및자갈섞인토사)/3					
보통인부: $(0.2+0.26+0.32)/3$ 인 *165,545= 43,041.7	43,041.7	43,041.7			
계	43,041.7	43,041.7			
전체 합계	43,041	43,041			

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 106 구조물터파기(기계100%) 육상토사 /1m ³ 1. 기계터파기(굴삭기, 무한궤도 0.7m ³):100% $q = 0.7, K = 0.9, f = 1/1.24 = 0.81$ $E = (0.70+0.60)/2-0.05=0.60, C_m=20 \text{ sec}(135^\circ)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 55.11 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: 18,015 / 55.11 = 326.8 노 무 비: 55,700 / 55.11 = 1,010.7 경 비: 23,128 / 55.11 = 419.6 계 전체 합계	1,755 <u>1,757.1</u> 1,755	1,010 <u>1,010.7</u> 1,010	326 <u>326.8</u> 326	419 <u>419.6</u> 419	H24-0106

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 107 구조물터파기(기계100%) 수중토사 /1m3 1. 기계터파기(굴삭기, 무한궤도 0.7m) $q = 0.7, K = 0.9, f = 1 / 1.3 = 0.77$ $E = (0.55 + 0.45) / 2 - 0.05 = 0.45, C_m = 20 \text{ sec}(135^\circ)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 39.29 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $18,015 / 39.29 = 458.5$ 노 무 비: $55,700 / 39.29 = 1,417.6$ 경 비: $23,128 / 39.29 = 588.6$	2,463	1,417	458	588	H24-0107
계	<u>2,464.7</u>	<u>1,417.6</u>	<u>458.5</u>	<u>588.6</u>	
전체 합계	2,463	1,417	458	588	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 108 구조물터파기(기계100%) 육상리핑암 /1m3	33,838	17,597	5,820	10,421	H24-0108
1. 기계터파기 (100%적용)					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡)					
Q = (3.2+3.8) /2 =3.50 ㎡/hr					
재 료 비: 17,129 / 3.5 = 4,894.0	4,894.0		4,894.0		
노 무 비: 55,700 / 3.5 = 15,914.2	15,914.2	15,914.2			
경 비: 33,897 / 3.5 = 9,684.8	9,684.8			9,684.8	
2) 치즐소모량					
A = 0.006					
재 료 비: (223,000 * 0.006) / 3.5 = 382.2	382.2		382.2		
소 계	30,875.2	15,914.2	5,276.2	9,684.8	
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
K = 0.7, f = 1/1.325 = 0.75, E = 0.5					
Cm = 20 sec(135°) , q = 0.7					
Q = 3600 * q * K * f * E / Cm =33.08 ㎡/hr					
재 료 비: 18,015 / 33.08 = 544.5	544.5		544.5		
노 무 비: 55,700 / 33.08 = 1,683.7	1,683.7	1,683.7			
경 비: 24,381 / 33.08 = 737.0	737.0			737.0	
소 계	2,965.2	1,683.7	544.5	737.0	
계	33,840.4	17,597.9	5,820.7	10,421.8	
전체 합계	33,838	17,597	5,820	10,421	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 109 구조물터파기(기계100%) 수중리핑암 /1m3	34,169	17,785	5,881	10,503	H24-0109
1. 기계터파기 (100%적용)					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡)					
Q = (3.2+3.8) / 2 = 3.50 ㎡/hr					
재 료 비: 17,129 / 3.5 = 4,894.0	4,894.0		4,894.0		
노 무 비: 55,700 / 3.5 = 15,914.2	15,914.2	15,914.2			
경 비: 33,897 / 3.5 = 9,684.8	9,684.8			9,684.8	
2) 치즐소모량					
A = 0.006					
재 료 비: (223,000 * 0.006) / 3.5 = 382.2	382.2		382.2		
소 계	30,875.2	15,914.2	5,276.2	9,684.8	
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
K = 0.7, f = 1 / 1.325 = 0.75, E = 0.5-0.05=0.45					
Cm = 20 sec(135°) , q = 0.7					
Q = 3600*q*K*f*E/Cm = 29.77 ㎡/hr					
재 료 비: 18,015 / 29.77 = 605.1	605.1		605.1		
노 무 비: 55,700 / 29.77 = 1,871.0	1,871.0	1,871.0			
경 비: 24,381 / 29.77 = 818.9	818.9			818.9	
소 계	3,295.0	1,871.0	605.1	818.9	
계	34,170.2	17,785.2	5,881.3	10,503.7	
전체 합계	34,169	17,785	5,881	10,503	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 110 구조물터파기(기계100%) 육상발파암 /1m3	48,431	24,663	9,179	14,589	H24-0110
1. 기계터파기 (100%적용)					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡)					
Q = (3.5+2.5+1.8) /3 =2.60 ㎡/hr					
재 료 비: 17,129 / 2.6 = 6,588.0	6,588.0		6,588.0		
노 무 비: 55,700 / 2.6 = 21,423.0	21,423.0	21,423.0			
경 비: 33,897 / 2.6 = 13,037.3	13,037.3			13,037.3	
2) 치즐소모량					
A = (0.006+0.02+0.03) / 3 = 0.018					
재 료 비: (223,000 * A) / 2.6 = 1,543.8	1,543.8		1,543.8		
소 계	42,592.1	21,423.0	8,131.8	13,037.3	
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도0.7㎡)					
K = 0.55, f = 1/1.625 = 0.62, E = 0.45 - 0.05=0.40					
Cm = 20 sec(135°) , q = 0.7					
Q = 3600 * q * K * f * E / Cm =17.19 ㎡/hr					
재 료 비: 18,015 / 17.19 = 1,047.9	1,047.9		1,047.9		
노 무 비: 55,700 / 17.19 = 3,240.2	3,240.2	3,240.2			
경 비: 26,677 / 17.19 = 1,551.8	1,551.8			1,551.8	
소 계	5,839.9	3,240.2	1,047.9	1,551.8	
계	48,432.0	24,663.2	9,179.7	14,589.1	
전체 합계	48,431	24,663	9,179	14,589	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 111 구조물터파기(기계100%) 수중발파암 /1m3	50,379	25,744	9,529	15,106	H24-0111
1. 기계터파기 (100%적용)					
1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도0.7㎡)					
Q = (3.5+2.5+1.8) /3 =2.60 m ³ /hr					
재 료 비: 17,129 / 2.6 = 6,588.0	6,588.0		6,588.0		
노 무 비: 55,700 / 2.6 = 21,423.0	21,423.0	21,423.0			
경 비: 33,897 / 2.6 = 13,037.3	13,037.3			13,037.3	
2) 치즐소모량					
A = (0.006+0.02+0.03) / 3 = 0.018					
재 료 비: (223,000 * A) / 2.6 = 1,543.8	1,543.8		1,543.8		
소 계	42,592.1	21,423.0	8,131.8	13,037.3	
2. 들어내기(굴삭기, 무한궤도0.7㎡)					
K = 0.55, f = 1 / 1.625 = 0.62, E = 0.35 - 0.05=0.30					
Cm = 20 sec(135°) , q = 0.7					
Q = 3600 * q * K * f * E / Cm =12.89 m ³ /hr					
재 료 비: 18,015 / 12.89 = 1,397.5	1,397.5		1,397.5		
노 무 비: 55,700 / 12.89 = 4,321.1	4,321.1	4,321.1			
경 비: 26,677 / 12.89 = 2,069.5	2,069.5			2,069.5	
소 계	7,788.1	4,321.1	1,397.5	2,069.5	
계	50,380.2	25,744.1	9,529.3	15,106.8	
전체 합계	50,379	25,744	9,529	15,106	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 112 되메우기(기계100%) 굴삭기0.7㎡ /1m3	1,262	726	235	301	H24-0112
1. 부 설(굴삭기, 무한궤도 0.7㎡)					
q = 0.7, f = 0.98 / 1.24 = 0.79, E = (0.75+0.65)/2=0.70					
K = 1.1, Cm = 20 sec(135)					
Q = 3600 * q * K * f * E / Cm =76.65 ㎡/hr					
재 료 비: 18,015 / 76.65 = 235.0	235.0		235.0		
노 무 비: 55,700 / 76.65 = 726.6	726.6	726.6			
경 비: 23,128 / 76.65 = 301.7	301.7			301.7	
계	<u>1,263.3</u>	<u>726.6</u>	<u>235.0</u>	<u>301.7</u>	
전체 합계	1,262	726	235	301	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 113 되메우기및다짐(기계100%) 굴삭기0.7m ³ +콤팩터 /1m ³ 1. 부 설(굴삭기, 무한궤도 0.7 m ³) $q = 0.7, f = 0.98/1.24 = 0.79, E = (0.75+0.65)/2=0.70$ $K = 1.1, C_m = 20 \text{ sec}(135)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 76.65 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $18,015 / 76.65 = 235.0$ 노 무 비: $55,700 / 76.65 = 726.6$ 경 비: $23,128 / 76.65 = 301.7$ 소 계	5,232	4,456	410	366	H24-0113
2. 다짐 (플레이터콤팩터 1.5ton) $V = 1.0 \text{ Km/hr}, W = 0.45 \text{ m}, E = 0.6$ $N = 3.0 \text{ 회}, D = 0.10 \text{ M}, f = 1.0$ $Q = 1000 * V * W * D * E * F / N = 9.00 \text{ m}^3/\text{HR}$ 재 료 비: $1,582 / 9 = 175.7$ 노 무 비: $33,571 / 9 = 3,730.1$ 경 비: $582 / 9 = 64.6$ 소 계	1,263.3	726.6	235.0	301.7	
계	3,970.4	3,730.1	175.7	64.6	
전체 합계	5,233.7	4,456.7	410.7	366.3	
	5,232	4,456	410	366	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 114 되메우기및다짐(기계100%) 굴삭기0.7㎡+진동롤러(0.7ton) /1㎡ 1. 부 설(굴삭기, 무한궤도 0.7 ㎡) $q = 0.7, f = 0.98/1.24 = 0.79, E = (0.75+0.65)/2=0.70$ $K = 1.1, C_m = 20 \text{ sec}(135)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 76.65 \text{ ㎡/hr}$ 재 료 비: 18,015 / 76.65 = 235.0 노 무 비: 55,700 / 76.65 = 726.6 경 비: 23,128 / 76.65 = 301.7 소 계	3,241	2,448	397	396	H24-0114
2. 다짐 (핸드가이드식 0.7ton) $V = 1.0 \text{ Km/hr}, W = 0.65 \text{ m}, E = 0.6$ $N = 6.0 \text{ 회}, D = 0.30 \text{ M}, f = 1.0$ $Q = 1000 * V * W * D * E * F / N = 19.50 \text{ ㎡/ HR}$ 재 료 비: 3,164 / 19.5 = 162.2 노 무 비: 33,571 / 19.5 = 1,721.5 경 비: 1,846 / 19.5 = 94.6 소 계	1,263.3	726.6	235.0	301.7	
계	1,978.3	1,721.5	162.2	94.6	
전체 합계	3,241.6	2,448.1	397.2	396.3	
	3,241	2,448	397	396	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 115 레미콘타설(인력운반) 무근구조물 /1m3	56,786	55,673	1,113		H24-0115
1. 레 미 콘 : 별산					
2. 콘크리트 타설비					
콘크리트공: 3 인 /23 m ² *261,283 = 34,080.3	34,080.3	34,080.3			
보통인부 : 3 인 /23 m ² *165,545 = 21,592.8	21,592.8	21,592.8			
공구손료 및 경장비					
(콘크리트진동기등)의 기계경비(노무비의2%)					
55,673.1 * 2/100 = 1,113.4	1,113.4		1,113.4		
계	56,786.5	55,673.1	1,113.4		
전체 합계	56,786	55,673	1,113		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 116 레미콘타설(인력운반) 철근구조물 /1m3	65,304	64,024	1,280		H24-0116
1. 레 미 콘 : 별산					
2. 콘크리트 타설비					
콘크리트공: 3 인 /20 m ² *261,283 = 39,192.4	39,192.4	39,192.4			
보통인부 : 3 인 /20 m ² *165,545 = 24,831.7	24,831.7	24,831.7			
공구손료 및 경장비					
(콘크리트진동기등)의 기계경비 (노무비의2%)					
64,024.1 * 2/100 = 1,280.4	1,280.4		1,280.4		
계	65,304.5	64,024.1	1,280.4		
전체 합계	65,304	64,024	1,280		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 117 레이콘타설(인력운반) 소형구조물(무근) /1m3	113,572	111,346	2,226		H24-0117
1. 레 미 콘 : 별산					
2. 콘크리트 타설비					
콘크리트공: 3 인 / (23 m ² *0.5) *261,283 = 68,160.7	68,160.7	68,160.7			
보통인부 : 3 인 / (23 m ² *0.5) *165,545 = 43,185.6	43,185.6	43,185.6			
공구손료 및 경장비					
(콘크리트진동기등)의 기계경비(노무비의2%)					
111,346.3 * 2/100 = 2,226.9	2,226.9		2,226.9		
계	113,573.2	111,346.3	2,226.9		
전체 합계	113,572	111,346	2,226		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 118 레미콘타설(장비사용) 무근구조물 /1m3 *믹서트럭에서 콘크리트를 굴삭기로 공급받아 근점된 타설위치에 직접시공하는 기준임 1. 레 미 콘 : 별산 2. 인 건 비 콘크리트공: 3 인 / 63 m ² *261,283 = 12,442.0 보통인부 : 1 인 / 63 m ² *165,545 = 2,627.6 공구손료 및 경장비(콘크리트진동기등)의 기계경비(노무비의2%) 15,069.6 * 2/100 = 301.3 소 계 3. 굴삭기(타이어형 0.6m ²) Q = 8 / 63 = 0.127 hr/m ² 노 무 비 : 55,700 * 0.127 = 7,073.9 재 료 비 : 18,310 * 0.127 = 2,325.3 경 비 : 25,680 * 0.127 = 3,261.3 소 계 계 전체 합계	28,030 12,442.0 2,627.6 301.3 15,370.9 7,073.9 2,325.3 3,261.3 12,660.5 28,031.4 28,030	22,143 12,442.0 2,627.6 15,069.6 7,073.9 22,143.5 22,143	2,626 301.3 301.3 2,325.3 2,325.3 2,626.6 2,626	3,261 3,261.3 3,261.3 3,261.3 3,261.3 3,261.3 3,261	H24-0118

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 120 레미콘타설(장비사용) 소형구조물(무근) / 1m3 *믹서트럭에서 콘크리트를 굴삭기로 공급받아 근접된 타설위치에 직접시공하는 기준임	56,062	44,287	5,253	6,522	H24-0120
1. 레 미 콘 : 별산					
2. 인 건 비					
콘크리트공: 3 인 / (63 m ² * 0.5) * 261,283 = 24,884.0	24,884.0	24,884.0			
보통인부 : 1 인 / (63 m ² * 0.5) * 165,545 = 5,255.3	5,255.3	5,255.3			
공구손료 및 경장비(콘크리트진동기등)의 기계경비(노무비의2%)					
30,139.3 * 2/100 = 602.7	602.7		602.7		
소 계	30,742.0	30,139.3	602.7		
3. 굴삭기(타이어형 0.6m ³)					
Q = 8 hr / (63 m ² * 0.5) = 0.254 hr/m ²					
노 무 비 : 55,700 * 0.254 = 14,147.8	14,147.8	14,147.8			
재 료 비 : 18,310 * 0.254 = 4,650.7	4,650.7		4,650.7		
경 비 : 25,680 * 0.254 = 6,522.7	6,522.7			6,522.7	
소 계	25,321.2	14,147.8	4,650.7	6,522.7	
계	56,063.2	44,287.1	5,253.4	6,522.7	
전체 합계	56,062	44,287	5,253	6,522	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 121 레미콘타설(장비사용) 소형구조물(철근) /1m3 *믹서트럭에서 콘크리트를 굴삭기로 공급받아 근접된 타설위치에 직접시공하는 기준임 1. 레 미 콘 : 별산 2. 인 건 비 콘크리트공: 3 인 / (55 m ² *0.5) *261,283 = 28,503.6 보통인부 : 1 인 / (55 m ² *0.5) *165,545 = 6,019.8 공구손료 및 경장비(콘크리트진동기등)의 기계경비(노무비의2%) 34,523.4 * 2/100 = 690.4 소 계	64,222	50,732	6,018	7,472	H24-0121
3. 굴삭기(타이어형 0.6m ³) $Q = 8 \text{ hr} / (55 \text{ m}^2 * 0.5) = 0.291 \text{ hr/m}^2$ 노 무 비 : 55,700 * 0.291 = 16,208.7 재 료 비 : 18,310 * 0.291 = 5,328.2 경 비 : 25,680 * 0.291 = 7,472.8 소 계	29,009.7	16,208.7	5,328.2	7,472.8	
계	64,223.5	50,732.1	6,018.6	7,472.8	
전체 합계	64,222	50,732	6,018	7,472	

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 122 콘크리트타설(기계비임) 무근구조물,진동기포함 /1m3	123,144	121,559	1,239	346	H24-0122
1. 시멘트+모래+자갈 : 별산					
2. 인 건 비					
콘크리트공: 0.15 인 *261,283 = 39,192.4	39,192.4	39,192.4			
보통인부 : 0.46 인 *165,545 = 76,150.7	76,150.7	76,150.7			
소 계	115,343.1	115,343.1			
3. 콘크리트믹서(0.45m³)					
q = 0.45 m³ : 콘크리트믹서 용량					
E = 0.8 : 작업효율					
t = 4 분 : 재료투입 혼합배출 등 작업시간					
Q = 60 / t * q * E = 5.40 m³/hr					
노 무 비 : 33,571 / 5.4 = 6,216.8	6,216.8	6,216.8			
재 료 비 : 5,246 / 5.4 = 971.4	971.4		971.4		
경 비 : 1,643 / 5.4 = 304.2	304.2			304.2	
소 계	7,492.4	6,216.8	971.4	304.2	
4. 다 짐					
Q1 = 5.4 m³/hr					
가) 콘크리트 진동기(엔진식 2.6kw)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 1,450 / 5.4 = 268.5	268.5		268.5		
경 비 : 128 / 5.4 = 23.7	23.7			23.7	
소 계	292.2		268.5	23.7	
나) 바이브레이트(봉상후력시블)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
경 비 : 42 / 5.4 = 7.7	7.7			7.7	
소 계	7.7			7.7	
다) 에어호스 (1.91cm)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
경 비 : 59 / 5.4 = 10.9	10.9			10.9	
소 계	10.9			10.9	
계	123,146.3	121,559.9	1,239.9	346.5	
전체 합계	123,144	121,559	1,239	346	

총청북도

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 123 콘크리트타설(기계비임) 철근구조물,진동기포함 /1m3 1. 시멘트+모래+자갈 : 별산 2. 인 건 비 콘크리트공: 0.17 인 *261,283 = 44,418.1 보통인부 : 0.68 인 *165,545 = 112,570.6 소 계	164,790 44,418.1 112,570.6 156,988.7	163,205 44,418.1 112,570.6 156,988.7	1,239	346	H24-0123
3. 콘크리트믹서(0.45㎡) q = 0.45 ㎡ : 콘크리트믹서 용량 E = 0.8 : 작업효율 t = 4 분 : 재료투입 혼합배출 등 작업시간 Q = 60 / t * q * E = 5.40 ㎡/hr 노 무 비 : 33,571 / 5.4 = 6,216.8 재 료 비 : 5,246 / 5.4 = 971.4 경 비 : 1,643 / 5.4 = 304.2 소 계	7,492.4	6,216.8	971.4	304.2	
4. 다 짐 Q1 = 5.4 ㎡/hr 가) 콘크리트 진동기(엔진식 2.6kw) 노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0 재 료 비 : 1,450 / 5.4 = 268.5 경 비 : 128 / 5.4 = 23.7 소 계	292.2		268.5	23.7	
나) 바이브레이트(봉상후렉시블) 노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0 재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0 경 비 : 42 / 5.4 = 7.7 소 계	7.7			7.7	
다) 에어호스 (1.91cm) 노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0 재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0 경 비 : 59 / 5.4 = 10.9 소 계	10.9			10.9	
계	164,791.9	163,205.5	1,239.9	346.5	
전체 합계	164,790	163,205	1,239	346	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 124 콘크리트타설(기계비임) 소형구조물, 진동기포함 /1m3 1. 시멘트+모래+자갈 : 별산 2. 인 건 비 콘크리트공: 0.24 인 *261,283 = 62,707.9 보통인부 : 0.94 인 *165,545 = 155,612.3 소 계 3. 콘크리트믹서(0.2㎡) q = 0.20 ㎡ : 콘크리트믹서 용량 E = 0.8 : 작업효율 t = 4 분 : 재료투입 혼합배출 등 작업시간 $Q = 60 / t * q * E = 2.40 \text{ ㎡/hr}$ 노 무 비 : 33,571 / 2.4 = 13,987.9 재 료 비 : 1,748 / 2.4 = 728.3 경 비 : 1,061 / 2.4 = 442.0 소 계 4. 다 짐 Q1 = 2.4 ㎡/hr 가) 콘크리트 진동기(엔진식 2.6kw) 노 무 비 : 0 / 2.4 = 0.0 재 료 비 : 1,450 / 2.4 = 604.1 경 비 : 128 / 2.4 = 53.3 소 계 나) 바이브레이트(봉상후력시블) 노 무 비 : 0 / 2.4 = 0.0 재 료 비 : 0 / 2.4 = 0.0 경 비 : 42 / 2.4 = 17.5 소 계 다) 에어호스 (1.91cm) 노 무 비 : 0 / 2.4 = 0.0 재 료 비 : 0 / 2.4 = 0.0 경 비 : 59 / 2.4 = 24.5 소 계 계 전체 합계	234,177 218,320.2 15,158.2 657.4 17.5 24.5 234,177.8 234,177	232,308 218,320.2 13,987.9 13,987.9 604.1 17.5 24.5 232,308.1 232,308	1,332 728.3 604.1 17.5 24.5 1,332.4 1,332	537 442.0 53.3 17.5 24.5 537.3 537	H24-0124

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 125 콘크리트타설(인력비됨) 무근구조물, 진동기제외 /1m3 1. 시멘트+모래+자갈 : 별산 2. 인 건 비 콘크리트공: 0.85 인 *261,283 = 222,090.5 보통인부 : 0.82 인 *165,545 = 135,746.9 계 전체 합계	357,837 222,090.5 135,746.9 357,837.4 357,837	357,837 222,090.5 135,746.9 357,837.4 357,837			H24-0125

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 126 콘크리트타설(인력비임) 무근구조물, 진동기포함 /1m3	358,147	357,837	268	42	H24-0126
1. 시멘트+모래+자갈 : 별산					
2. 인 건 비					
콘크리트공: 0.85 인 *261,283 = 222,090.5	222,090.5	222,090.5			
보통인부 : 0.82 인 *165,545 = 135,746.9	135,746.9	135,746.9			
소 계	<u>357,837.4</u>	<u>357,837.4</u>			
3. 콘크리트믹서(0.45㎡)기준					
q = 0.45 ㎡ : 콘크리트믹서 용량					
E = 0.8 : 작업효율					
t = 4 분 : 재료투입 혼합배출 등 작업시간					
Q = 60 / t * q * E = 5.40 ㎡/hr					
4. 다 짐					
Q1 = 5.4 ㎡/hr					
가) 콘크리트 진동기(엔진식 2.6kw)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 1,450 / 5.4 = 268.5	268.5		268.5		
경 비 : 128 / 5.4 = 23.7	23.7			23.7	
소 계	<u>292.2</u>		<u>268.5</u>	<u>23.7</u>	
나) 바이브레이트(봉상후렉시블)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
경 비 : 42 / 5.4 = 7.7	7.7			7.7	
소 계	<u>7.7</u>			<u>7.7</u>	
다) 에어호스 (1.91cm)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
경 비 : 59 / 5.4 = 10.9	10.9			10.9	
소 계	<u>10.9</u>			<u>10.9</u>	
계	<u>358,148.2</u>	<u>357,837.4</u>	<u>268.5</u>	<u>42.3</u>	
전체 합계	<u>358,147</u>	<u>357,837</u>	<u>268</u>	<u>42</u>	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 127 콘크리트타설(인력비됨) 철근구조물, 진동기제외 /1m3	391,205	391,205			H24-0127
1. 시멘트+모래+자갈 : 별산					
2. 인 건 비					
콘크리트공: 0.87 인 *261,283 = 227,316.2	227,316.2	227,316.2			
보통인부 : 0.99 인 *165,545 = 163,889.5	163,889.5	163,889.5			
계	391,205.7	391,205.7			
전체 합계	391,205	391,205			

총정북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 128 콘크리트타설(인력비임) 철근구조물, 진동기포함 /1m3	391,515	391,205	268	42	H24-0128
1. 시멘트+모래+자갈 : 별산					
2. 인 건 비					
콘크리트공: 0.87 인 *261,283 = 227,316.2	227,316.2	227,316.2			
보통인부 : 0.99 인 *165,545 = 163,889.5	163,889.5	163,889.5			
소 계	391,205.7	391,205.7			
3. 콘크리트믹서(0.45㎡)기준					
q = 0.45 ㎡ : 콘크리트믹서 용량					
E = 0.8 : 작업효율					
t = 4 분 : 재료투입 혼합배출 등 작업시간					
Q = 60 / t * q * E = 5.40 ㎡/hr					
4. 다 짐					
Q1 = 5.4 ㎡/hr					
가) 콘크리트 진동기(엔진식 2.6kw)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 1,450 / 5.4 = 268.5	268.5		268.5		
경 비 : 128 / 5.4 = 23.7	23.7			23.7	
소 계	292.2		268.5	23.7	
나) 바이브레이트(봉상후렉시블)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
경 비 : 42 / 5.4 = 7.7	7.7			7.7	
소 계	7.7			7.7	
다) 에어호스 (1.91cm)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
경 비 : 59 / 5.4 = 10.9	10.9			10.9	
소 계	10.9			10.9	
계	391,516.5	391,205.7	268.5	42.3	
전체 합계	391,515	391,205	268	42	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 129 콘크리트타설(인력비임) 소형구조물, 진동기제외 /1m3 1. 시멘트+모래+자갈 : 별산 2. 인 건 비 콘크리트공: 1.29 인 *261,283 = 337,055.0 보통인부 : 1.36 인 *165,545 = 225,141.2 계 전체 합계	562,196 337,055.0 225,141.2 562,196.2 562,196	562,196 337,055.0 225,141.2 562,196.2 562,196			H24-0129

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 130 콘크리트타설(인력비임) 소형구조물,진동기포함 /1m3	562,506	562,196	268	42	H24-0130
1. 시멘트+모래+자갈 : 별산					
2. 인 건 비					
콘크리트공: 1.29 인 *261,283 = 337,055.0	337,055.0	337,055.0			
보통인부 : 1.36 인 *165,545 = 225,141.2	225,141.2	225,141.2			
소 계	562,196.2	562,196.2			
3. 콘크리트믹서(0.45㎡)기준					
q = 0.45 ㎡ : 콘크리트믹서 용량					
E = 0.8 : 작업효율					
t = 4 분 : 재료투입 혼합배출 등 작업시간					
Q = 60 / t * q * E = 5.40 ㎡/hr					
4. 다 짐					
가) 콘크리트 진동기(엔진식 2.6kw)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 1,450 / 5.4 = 268.5	268.5		268.5		
경 비 : 128 / 5.4 = 23.7	23.7			23.7	
소 계	292.2		268.5	23.7	
나) 바이브레이트(봉상후렉시블)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
경 비 : 42 / 5.4 = 7.7	7.7			7.7	
소 계	7.7			7.7	
다) 에어호스 (1.91cm)					
노 무 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
재 료 비 : 0 / 5.4 = 0.0					
경 비 : 59 / 5.4 = 10.9	10.9			10.9	
소 계	10.9			10.9	
계	562,507.0	562,196.2	268.5	42.3	
전체 합계	562,506	562,196	268	42	

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 131 레미콘타설(펌프차) 무근(S:8-12cm),TYPE-1 /1m3</p> <p>1. 재료비: 별산</p> <p>2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m³/hr)</p> <p>슬럼프 : 8-12cm</p> <p>q1 = 130 m³ : 1일 기준 시공량</p> <p>f1 = 1.4 (TYPE-1 : 매트기초 등 펌프차 작업에 제약이 없는 시설물)</p> <p>f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩 직렬,일반적인 경우)</p> <p>Q = q1 * f1 * f2 = 182.00 m³/일</p> <p>노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 2,448.3</p> <p>재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 1,306.8</p> <p>경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 2,992.1</p> <p>소 계: 6,747.2 2,448.3 1,306.8 2,992.1</p> <p>3. 인력편성</p> <p>콘크리트공: 261,283 * 3 인 / Q =4,306.8</p> <p>특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =2,354.0</p> <p>보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =909.5</p> <p>공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%)</p> <p>(4,306.8+2,354+909.5) * 5/100 = 378.5</p> <p>소 계: 7,948.8 7,570.3 378.5</p> <p>계: <u>14,696.0</u> <u>10,018.6</u> <u>1,685.3</u> <u>2,992.1</u></p> <p>전체 합계 14,695 10,018 1,685 2,992</p>					H24-0131

총정북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 132 레미콘타설(펌프차) 무근(S:8-12cm),TYPE-II /1m3</p> <p>1. 재료비: 별산</p> <p>2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m²/hr)</p> <p>슬럼프 : 8-12cm</p> <p>q1 = 130 m³ : 1일 기준 시공량</p> <p>f1 = 1.0 (TYPE-II: 벽,기둥,보,슬라브,교대,교각등 펌프차 작업에 없이 일반적인 시공이 가능한 시설물)</p> <p>f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬,일반적인 경우)</p> <p>Q = q1 * f1 * f2 = 130.00 m³/일</p> <p>노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 3,427.6</p> <p>재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 1,829.5</p> <p>경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 4,188.9</p> <p>소 계:</p> <p>3. 인력편성</p> <p>콘크리트공: 261,283 * 3 인 / Q =6,029.6</p> <p>특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =3,295.7</p> <p>보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =1,273.4</p> <p>공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%)</p> <p>(6,029.6+3,295.7+1,273.4) * 5/100 = 529.9</p> <p>소 계:</p> <p>계:</p> <p>전체 합계</p>	<p>20,573</p> <p>3,427.6</p> <p>1,829.5</p> <p>4,188.9</p> <p>9,446.0</p> <p>6,029.6</p> <p>3,295.7</p> <p>1,273.4</p> <p>529.9</p> <p>11,128.6</p> <p><u>20,574.6</u></p> <p>20,573</p>	<p>14,026</p> <p>3,427.6</p> <p>10,598.7</p> <p>14,026.3</p> <p>14,026</p>	<p>2,359</p> <p>1,829.5</p> <p>529.9</p> <p>2,359.4</p> <p>2,359</p>	<p>4,188</p> <p>4,188.9</p> <p>4,188.9</p> <p>4,188.9</p> <p>4,188.9</p> <p>4,188.9</p>	<p>H24-0132</p>

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 133 레이콘타설(펌프차) 무근(S:8-12cm),TYPE-III /1m3	25,717	17,532	2,949	5,236	H24-0133
1. 재료비: 별산					
2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95 ^m /hr)					
슬럼프 : 8-12cm					
q1 = 130 ^m : 1일 기준 시공량					
f1 = 0.8 (TYPE-III: 옹벽, 줄기초, 슬래브없는 구조의 기둥과 보등 및 작업에 제약을 받는 타설부위가 좁거나 깊은 시설물)					
f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우)					
Q = q1 * f1 * f2 = 104.00 ^m /일					
노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 4,284.6	4,284.6	4,284.6			
재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 2,286.9	2,286.9		2,286.9		
경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 5,236.2	5,236.2			5,236.2	
소 계:	<u>11,807.7</u>	<u>4,284.6</u>	<u>2,286.9</u>	<u>5,236.2</u>	
3. 인력편성					
콘크리트공: 261,283 * 3 인 / Q =7,537.0	7,537.0	7,537.0			
특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =4,119.6	4,119.6	4,119.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =1,591.7	1,591.7	1,591.7			
공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%)					
(7,537+4,119.6+1,591.7) * 5/100 = 662.4	662.4		662.4		
소 계:	<u>13,910.7</u>	<u>13,248.3</u>	<u>662.4</u>		
계:	<u>25,718.4</u>	<u>17,532.9</u>	<u>2,949.3</u>	<u>5,236.2</u>	
전체 합계	25,717	17,532	2,949	5,236	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 134 레미콘타설(펌프차) 무근(S:8-12cm),TYPE-IV /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 8-12cm q1 = 130 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 0.3 (TYPE-IV: 절, 성토부 비탈면에 시공되는 구조물 등 펌프차 제약이 매우 큰 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우) Q = q1 * f1 * f2 = 39.00 m ³ /일 노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 11,425.6 재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 6,098.4 경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 13,963.2 소 계:	68,581	46,754	7,864	13,963	H24-0134
3. 인력편성 콘크리트공: 261,283 * 3 인 / Q =20,098.6 특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =10,985.7 보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =4,244.7 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) (20,098.6+10,985.7+4,244.7) * 5/100 = 1,766.4 소 계:	20,098.6 10,985.7 4,244.7 1,766.4 37,095.4	20,098.6 10,985.7 4,244.7 35,329.0	1,766.4 1,766.4	13,963.2 13,963.2	
계: 전체 합계	68,582.6 68,581	46,754.6 46,754	7,864.8 7,864	13,963.2 13,963	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 135 레이콘타설(펌프차) 무근(S: 15cm),TYPE- I /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 15cm q1 = 135 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 1.4 (TYPE- I : 매트기초 등 펌프차 작업에 제약이 없는 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩 직렬,일반적인 경우) Q = q1 * f1 * f2 = 189.00 m ³ /일 노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 2,357.6 재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 1,258.4 경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 2,881.3 소 계: 3. 인력편성 콘크리트공: 261,283 * 3 인 / Q =4,147.3 특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =2,266.8 보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =875.8 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) (4,147.3+2,266.8+875.8) * 5/100 = 364.4 소 계: 계: 전체 합계	14,150 2,357.6 1,258.4 2,881.3 6,497.3 4,147.3 2,266.8 875.8 364.4 7,654.3 14,151.6 14,150	9,647 2,357.6 4,147.3 2,266.8 875.8 7,289.9 9,647.5 9,647	1,622 1,258.4 364.4 364.4 1,622.8 1,622	2,881 2,881.3 2,881.3 2,881.3 2,881.3 2,881	H24-0135

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 136 레미콘타설(펌프차) 무근(S: 15cm), TYPE-II /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m, 80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 15cm q1 = 135 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 1.0 (TYPE-II: 벽, 기둥, 보, 슬라브, 교대, 교각 등 펌프차 작업에 없이 일반적인 시공이 가능한 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우) Q = q1 * f1 * f2 = 135.00 m ³ /일 노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 3,300.7 재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 1,761.7 경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 4,033.8 소 계: 9,096.2 3,300.7 1,761.7 4,033.8 3. 인력편성 콘크리트공: 261,283 * 3 인 / Q =5,806.2 특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =3,173.6 보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =1,226.2 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) (5,806.2+3,173.6+1,226.2) * 5/100 = 510.3 소 계: 10,716.3 10,206.0 510.3 계: 19,812.5 13,506.7 2,272.0 4,033.8 전체 합계 19,811 13,506 2,272 4,033					H24-0136

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 137 레미콘타설(펌프차) 무근(S: 15cm),TYPE-III /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 15cm q1 = 135 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 0.8 (TYPE-III: 옹벽, 줄기초, 슬래브없는 구조의 기둥과 보등 및 작업에 제약을 받는 타설부위가 좁거나 깊은 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우) Q = q1 * f1 * f2 = 108.00 m ³ /일 노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 4,125.9 재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 2,202.2 경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 5,042.2 소 계:	24,765	16,883	2,840	5,042	H24-0137
3. 인력편성 콘크리트공: 261,283 * 3 인 / Q =7,257.8 특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =3,967.0 보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =1,532.8 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) (7,257.8+3,967+1,532.8) * 5/100 = 637.8 소 계:	4,125.9 2,202.2 5,042.2 11,370.3	4,125.9 4,125.9 4,125.9 4,125.9	2,202.2 2,202.2 2,202.2 2,202.2	5,042.2 5,042.2 5,042.2 5,042.2	
계: 전체 합계	13,395.4 24,765.7 24,765	12,757.6 16,883.5 16,883	637.8 2,840.0 2,840	637.8 5,042.2 5,042	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 138 레미콘타설(펌프차) 무근(S: 15cm),TYPE-IV /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 15cm q1 = 135 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 0.3 (TYPE-IV: 절, 성토부 비탈면에 시공되는 구조물 등 펌프차 제약이 매우 큰 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우) Q = q1 * f1 * f2 = 40.50 m ³ /일 노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 11,002.4 재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 5,872.5 경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 13,446.1 소 계:	66,041	45,022	7,573	13,446	H24-0138
3. 인력편성 콘크리트공: 261,283 * 3 인 / Q =19,354.2 특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =10,578.8 보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =4,087.5 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) (19,354.2+10,578.8+4,087.5) * 5/100 = 1,701.0 소 계:	19,354.2	19,354.2			
	10,578.8	10,578.8			
	4,087.5	4,087.5			
	1,701.0		1,701.0		
소 계:	35,721.5	34,020.5	1,701.0		
계:	66,042.5	45,022.9	7,573.5	13,446.1	
전체 합계	66,041	45,022	7,573	13,446	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 139 레이콘타설(펌프차) 철근(S:8-12cm),TYPE-1 /1m3	16,850	11,912	1,827	3,111	H24-0139
1. 재료비: 별산					
2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr)					
슬럼프 : 8-12cm					
q1 = 125 m ³ : 1일 기준 시공량					
f1 = 1.4 (TYPE-1 : 매트기초 등 펌프차 작업에 제약이 없는 시설물)					
f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩 직렬,일반적인 경우)					
Q = q1 * f1 * f2 = 175.00 m ³ /일					
노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 2,546.2	2,546.2	2,546.2			
재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 1,359.0	1,359.0		1,359.0		
경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 3,111.8	3,111.8			3,111.8	
소 계:	<u>7,017.0</u>	<u>2,546.2</u>	<u>1,359.0</u>	<u>3,111.8</u>	
3. 인력편성					
콘크리트공: 261,283 * 4 인 / Q =5,972.1	5,972.1	5,972.1			
특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =2,448.2	2,448.2	2,448.2			
보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =945.9	945.9	945.9			
공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%)					
(5,972.1+2,448.2+945.9) * 5/100 = 468.3	468.3		468.3		
소 계:	<u>9,834.5</u>	<u>9,366.2</u>	<u>468.3</u>		
계:	<u>16,851.5</u>	<u>11,912.4</u>	<u>1,827.3</u>	<u>3,111.8</u>	
전체 합계	16,850	11,912	1,827	3,111	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 140 레미콘타설(펌프차) 철근(S:8-12cm),TYPE-II /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 8-12cm q1 = 125 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 1.0 (TYPE-II: 벽,기둥,보,슬라브,교대,교각등 펌프차 작업에 없애 일반적인 시공이 가능한 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬,일반적인 경우) Q = q1 * f1 * f2 = 125.00 m ³ /일 노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 3,564.8 재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 1,902.7 경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 4,356.5 소 계: 9,824.0 3,564.8 1,902.7 4,356.5 3. 인력편성 콘크리트공: 261,283 * 4 인 / Q =8,361.0 특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =3,427.5 보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =1,324.3 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) (8,361+3,427.5+1,324.3) * 5/100 = 655.6 소 계: 13,768.4 13,112.8 655.6 계: 23,592.4 16,677.6 2,558.3 4,356.5 전체 합계 23,591 16,677 2,558 4,356					H24-0140

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 141 레이콘타설(펌프차) 철근(S:8-12cm),TYPE-III /1m3</p> <p>1. 재료비: 별산</p> <p>2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m³/hr)</p> <p>슬럼프 : 8-12cm</p> <p>q1 = 125 m³ : 1일 기준 시공량</p> <p>f1 = 0.8 (TYPE-III: 옹벽, 줄기초, 슬래브없는 구조의 기둥과 보등 및 작업에 제약을 받는 타설부위가 좁거나 깊은 시설물)</p> <p>f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우)</p> <p>Q = q1 * f1 * f2 = 100.00 m³/일</p> <p>노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 4,456.0</p> <p>재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 2,378.4</p> <p>경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 5,445.6</p> <p>소 계: 12,280.0 4,456.0 2,378.4 5,445.6</p> <p>3. 인력편성</p> <p>콘크리트공: 261,283 * 4 인 / Q =10,451.3</p> <p>특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =4,284.4</p> <p>보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =1,655.4</p> <p>공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%)</p> <p>(10,451.3+4,284.4+1,655.4) * 5/100 = 819.5</p> <p>소 계: 17,210.6 16,391.1 819.5</p> <p>계: 29,490.6 20,847.1 3,197.9 5,445.6</p> <p>전체 합계 29,489 20,847 3,197 5,445</p>					H24-0141

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 142 레미콘타설(펌프차) 철근(S:8-12cm),TYPE-IV /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 8-12cm q1 = 125 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 0.3 (TYPE-IV: 절, 성토부 비탈면에 시공되는 구조물 등 펌프차 제약이 매우 큰 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우) Q = q1 * f1 * f2 = 37.50 m ³ /일 노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 11,882.6 재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 6,342.4 경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 14,521.8 소 계:	78,640	55,592	8,527	14,521	H24-0142
3. 인력편성 콘크리트공: 261,283 * 4 인 / Q =27,870.1 특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =11,425.1 보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =4,414.5 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) (27,870.1+11,425.1+4,414.5) * 5/100 = 2,185.4 소 계:	27,870.1	27,870.1			
	11,425.1	11,425.1			
	4,414.5	4,414.5			
	2,185.4		2,185.4		
소 계:	45,895.1	43,709.7	2,185.4		
계:	78,641.9	55,592.3	8,527.8	14,521.8	
전체 합계	78,640	55,592	8,527	14,521	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 143 레미콘타설(펌프차) 철근(S: 15cm),TYPE- I /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 15cm q1 = 130 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 1.4 (TYPE- I : 매트기초 등 펌프차 작업에 제약이 없는 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩 직렬,일반적인 경우) $Q = q1 * f1 * f2 = 182.00 \text{ m}^3/\text{일}$ 노 무 비: $55,700 * 8 \text{ hr} / Q = 2,448.3$ 재 료 비: $29,730 * 8 \text{ hr} / Q = 1,306.8$ 경 비: $68,071 * 8 \text{ hr} / Q = 2,992.1$ 소 계: <hr/> 3. 인력편성 콘크리트공: $261,283 * 4 \text{ 인} / Q = 5,742.4$ 특별인부: $214,222 * 2 \text{ 인} / Q = 2,354.0$ 보통인부: $165,545 * 1 \text{ 인} / Q = 909.5$ 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) $(5,742.4+2,354+909.5) * 5/100 = 450.2$ 소 계: <hr/> 계: <hr/> 전체 합계	16,203 <hr/> 2,448.3 1,306.8 2,992.1 <hr/> 6,747.2 5,742.4 2,354.0 909.5 450.2 <hr/> 9,456.1 <hr/> 16,203.3 <hr/> 16,203	11,454 2,448.3 5,742.4 2,354.0 909.5 9,005.9 <hr/> 11,454.2 <hr/> 11,454	1,757 1,306.8 450.2 <hr/> 450.2 <hr/> 1,757.0 <hr/> 1,757	2,992 2,992.1 2,992.1 <hr/> 2,992.1 <hr/> 2,992	H24-0143

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 144 레미콘타설(펌프차) 철근(S: 15cm),TYPE-II /1m3</p> <p>1. 재료비: 별산</p> <p>2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95㎡/hr)</p> <p>슬럼프 : 15cm</p> <p>q1 = 130 ㎡ : 1일 기준 시공량</p> <p>f1 = 1.0 (TYPE-II : 벽,기둥,보,슬라브,교대,교각등 펌프차 작업에 없이 일반적인 시공이 가능한 시설물)</p> <p>f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬,일반적인 경우)</p> <p>Q = q1 * f1 * f2 = 130.00 ㎡/일</p> <p>노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 3,427.6</p> <p>재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 1,829.5</p> <p>경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 4,188.9</p> <p>소 계: 9,446.0 3,427.6 1,829.5 4,188.9</p> <p>3. 인력편성</p> <p>콘크리트공: 261,283 * 4 인 / Q =8,039.4</p> <p>특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =3,295.7</p> <p>보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =1,273.4</p> <p>공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%)</p> <p>(8,039.4+3,295.7+1,273.4) * 5/100 = 630.4</p> <p>소 계: 13,238.9 12,608.5 630.4</p> <p>계: 22,684.9 16,036.1 2,459.9 4,188.9</p> <p>전체 합계 22,683 16,036 2,459 4,188</p>					H24-0144

총칭복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 145 레미콘타설(펌프차) 철근(S: 15cm),TYPE-III /1m3	28,355	20,045	3,074	5,236	H24-0145
1. 재료비: 별산					
2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr)					
슬럼프 : 15cm					
q1 = 130 m ³ : 1일 기준 시공량					
f1 = 0.8 (TYPE-III: 옹벽, 줄기초, 슬래브없는 구조의 기둥과 보등 및 작업에 제약을 받는 타설부위가 좁거나 깊은 시설물)					
f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우)					
Q = q1 * f1 * f2 = 104.00 m ³ /일					
노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 4,284.6	4,284.6	4,284.6			
재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 2,286.9	2,286.9		2,286.9		
경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 5,236.2	5,236.2			5,236.2	
소 계:	11,807.7	4,284.6	2,286.9	5,236.2	
3. 인력편성					
콘크리트공: 261,283 * 4 인 / Q =10,049.3	10,049.3	10,049.3			
특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =4,119.6	4,119.6	4,119.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =1,591.7	1,591.7	1,591.7			
공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%)					
(10,049.3+4,119.6+1,591.7) * 5/100 = 788.0	788.0		788.0		
소 계:	16,548.6	15,760.6	788.0		
계:	<u>28,356.3</u>	<u>20,045.2</u>	<u>3,074.9</u>	<u>5,236.2</u>	
전체 합계	28,355	20,045	3,074	5,236	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 146 레미콘타설(펌프차) 철근(S: 15cm),TYPE-IV /1m3 1. 재료비: 별산 2. 콘크리트 펌프차 (32m,80-95m ³ /hr) 슬럼프 : 15cm q1 = 130 m ³ : 1일 기준 시공량 f1 = 0.3 (TYPE-IV: 절, 성토부 비탈면에 시공되는 구조물 등 펌프차 제약이 매우 큰 시설물) f2 = 1.0 (현장조건:믹서트럭1대씩직렬, 일반적인 경우) Q = q1 * f1 * f2 = 39.00 m ³ /일 노 무 비: 55,700 * 8 hr / Q = 11,425.6 재 료 비: 29,730 * 8 hr / Q = 6,098.4 경 비: 68,071 * 8 hr / Q = 13,963.2 소 계:	75,616	53,454	8,199	13,963	H24-0146
3. 인력편성 콘크리트공: 261,283 * 4 인 / Q =26,798.2 특별인부: 214,222 * 2 인 / Q =10,985.7 보통인부: 165,545 * 1 인 / Q =4,244.7 공구손료 및 경장비 (콘크리트 진동기 등)의 기계경비(노무비의5%) (26,798.2+10,985.7+4,244.7) * 5/100 = 2,101.4 소 계:	11,425.6 6,098.4 13,963.2 31,487.2	11,425.6 11,425.6	6,098.4 6,098.4	13,963.2 13,963.2	
(26,798.2+10,985.7+4,244.7) * 5/100 = 2,101.4 소 계:	26,798.2 10,985.7 4,244.7 2,101.4 44,130.0	26,798.2 10,985.7 4,244.7 2,101.4 42,028.6	2,101.4 2,101.4		
계:	75,617.2	53,454.2	8,199.8	13,963.2	
전체 합계	75,616	53,454	8,199	13,963	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 147 콘크리트치핑 기계 /1m2	31,338	29,017	2,321		H24-0147
1. 인 건 비					
특별인부: 0.12 인 *214,222 = 25,706.6	25,706.6	25,706.6			
보통인부: 0.02 인 *165,545 = 3,310.9	3,310.9	3,310.9			
공구손료(인건비의 8%)					
경 비: 29,017.5 * 8 / 100 = 2,321.4	2,321.4		2,321.4		
소 계	31,338.9	29,017.5	2,321.4		
전체 합계	31,338	29,017	2,321		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 148 합판거푸집 (1회) 제물치장 /1m2	121,767	85,299	36,468		H24-0148
사용횟수 1-2회 : 제물치장					
1. 재 료 비					
1) 합판(12m/m): 1.03 m ² * 12,261 = 12,628.8 : M1	12,628.8		12,628.8		
2) 각 재: 0.038 m ² * 568,860 = 21,616.6 : M2	21,616.6		21,616.6		
3) 소모자재(박리재등) : 주자재비의 4%					
(12,628.8+21,616.6) * 4 / 100 = 1,369.8	1,369.8		1,369.8		
소 계	35,615.2		35,615.2		
2. 인 건 비					
1) 형틀목공: 5 인 /20 m ² * 274,978= 68,744.5 : L1	68,744.5	68,744.5			
2) 보통인부: 2 인 /20 m ² *165,545= 16,554.5 : L2	16,554.5	16,554.5			
3) 공구손료 및 경장비 기계경비(노무비의1%)					
(68,744.5+16,554.5) * 1 / 100 = 852.9	852.9		852.9		
소 계	86,151.9	85,299.0	852.9		
계	121,767.1	85,299.0	36,468.1		
전체 합계	121,767	85,299	36,468		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 149 합판거푸집 (2회) 매우복잡/소규모 /1m2	89,074	68,239	20,835		H24-0149
사용횟수 2회 : 매우복잡/소규모					
1. 재 료 비					
1) 합판(12m/m): $1.03 \text{ m}^2 * 12,261 * 0.55 = 6,945.8 : M1$	6,945.8		6,945.8		
2) 각 재: $0.038 \text{ m}^2 * 568,860 * 0.55 = 11,889.1 : M2$	11,889.1		11,889.1		
3) 소모자재(박리재등) : 주자재비의 7%					
$(6,945.8+11,889.1) * 7 / 100 = 1,318.4$	1,318.4		1,318.4		
소 계	20,153.3		20,153.3		
2. 인 건 비					
1) 형틀목공: $5 \text{ 인} / 25 \text{ m}^2 * 274,978 = 54,995.6 : L1$	54,995.6	54,995.6			
2) 보통인부: $2 \text{ 인} / 25 \text{ m}^2 * 165,545 = 13,243.6 : L2$	13,243.6	13,243.6			
3) 공구손료 및 경장비 기계경비(노무비의1%)					
$(54,995.6+13,243.6) * 1 / 100 = 682.3$	682.3		682.3		
소 계	68,921.5	68,239.2	682.3		
계	89,074.8	68,239.2	20,835.6		
전체 합계	89,074	68,239	20,835		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 150 합판거푸집 (3회) 복잡 /1m2	73,817	56,865	16,952		H24-0150
사용횟수 3회 : 복잡					
1. 재 료 비					
1) 합판(12m/m): $1.03 \text{ m}^2 * 12,261 * 0.443 = 5,594.5 : M1$	5,594.5		5,594.5		
2) 각 재: $0.038 \text{ m}^2 * 568,860 * 0.443 = 9,576.1 : M2$	9,576.1		9,576.1		
3) 소모자재(박리재등) : 주자재비의 8%					
$(5,594.5+9,576.1) * 8 / 100 = 1,213.6$	1,213.6		1,213.6		
소 계	16,384.2		16,384.2		
2. 인 건 비					
1) 형틀목공: $5 \text{ 인} / 30 \text{ m}^2 * 274,978 = 45,829.6 : L1$	45,829.6	45,829.6			
2) 보통인부: $2 \text{ 인} / 30 \text{ m}^2 * 165,545 = 11,036.3 : L2$	11,036.3	11,036.3			
3) 공구손료 및 경장비 기계경비(노무비의1%)					
$(45,829.6+11,036.3) * 1 / 100 = 568.6$	568.6		568.6		
소 계	57,434.5	56,865.9	568.6		
계	73,818.7	56,865.9	16,952.8		
전체 합계	73,817	56,865	16,952		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 151 합판거푸집 (4회) 보통 /1m2	52,473	37,910	14,563		H24-0151
사용횟수 4회 : 보통					
1. 재 료 비					
1) 합판(12m/m): $1.03 \text{ m}^2 * 12,261 * 0.38 = 4,798.9 : M1$	4,798.9		4,798.9		
2) 각 재: $0.038 \text{ m}^2 * 568,860 * 0.38 = 8,214.3 : M2$	8,214.3		8,214.3		
3) 소모자재(박리재등) : 주자재비의 9%					
$(4,798.9+8,214.3) * 9 / 100 = 1,171.1$	1,171.1		1,171.1		
소 계	14,184.3		14,184.3		
2. 인 건 비					
1) 형틀목공: $5 \text{ 인} / 45 \text{ m}^2 * 274,978 = 30,553.1 : L1$	30,553.1	30,553.1			
2) 보통인부: $2 \text{ 인} / 45 \text{ m}^2 * 165,545 = 7,357.5 : L2$	7,357.5	7,357.5			
3) 공구손료 및 경장비 기계경비(노무비의1%)					
$(30,553.1+7,357.5) * 1 / 100 = 379.1$	379.1		379.1		
소 계	38,289.7	37,910.6	379.1		
계	52,474.0	37,910.6	14,563.4		
전체 합계	52,473	37,910	14,563		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 152 합판거푸집 (6회) 간단 /1m2	46,890	34,119	12,771		H24-0152
사용횟수 6회 : 간단					
1. 재 료 비					
1) 합판(12m/m): $1.03 \text{ m}^2 * 12,261 * 0.327 = 4,129.6 : M1$	4,129.6		4,129.6		
2) 각 재: $0.038 \text{ m}^2 * 568,860 * 0.327 = 7,068.6 : M2$	7,068.6		7,068.6		
3) 소모자재(박리재등) : 주자재비의 11%					
$(4,129.6+7,068.6) * 11 / 100 = 1,231.8$	1,231.8		1,231.8		
소 계	12,430.0		12,430.0		
2. 인 건 비					
1) 형틀목공: $5 \text{ 인} / 50 \text{ m}^2 * 274,978 = 27,497.8 : L1$	27,497.8	27,497.8			
2) 보통인부: $2 \text{ 인} / 50 \text{ m}^2 * 165,545 = 6,621.8 : L2$	6,621.8	6,621.8			
3) 공구손료 및 경장비 기계경비(노무비의1%)					
$(27,497.8+6,621.8) * 1 / 100 = 341.1$	341.1		341.1		
소 계	34,460.7	34,119.6	341.1		
계	46,890.7	34,119.6	12,771.1		
전체 합계	46,890	34,119	12,771		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 153 유로폼 0~7m, 복잡 /1m2	56,988	50,618	6,370		H24-0153
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀,플랫타이,강관파이프,후크): 주자재의 B = 79 % $(2,581+56.1) * (0.79) = 2,083.3$	2,083.3		2,083.3		
소 계	4,720.4		4,720.4		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널,내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립,해체)					
형틀목공: 4 인 /25 m ² * 274,978 = 43,996.4	43,996.4	43,996.4			
보통인부: 1 인 /25 m ² * 165,545 = 6,621.8	6,621.8	6,621.8			
소 계	50,618.2	50,618.2			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$50,618.2 * 0.03 = 1,518.5$	1,518.5		1,518.5		
소 계	1,518.5		1,518.5		
계	56,988.9	50,618.2	6,370.7		
전체 합계	56,988	50,618	6,370		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 154 유로폼 0~7m, 보통 /1m2	41,379	36,155	5,224		H24-0154
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀,플랫타이,강관파이프,후크): 주자재의 B = 52 % $(2,581+56.1) * (0.52) = 1,371.2$	1,371.2		1,371.2		
소 계	4,008.3		4,008.3		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널,내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립.해체)					
형틀목공: 4 인 / 35 m ² * 274,978 = 31,426.0	31,426.0	31,426.0			
보통인부: 1 인 / 35 m ² * 165,545 = 4,729.8	4,729.8	4,729.8			
소 계	36,155.8	36,155.8			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$36,155.8 * 0.03 = 1,084.6$	1,084.6		1,084.6		
소 계	1,084.6		1,084.6		
계	41,380.5	36,155.8	5,224.7		
전체 합계	41,379	36,155	5,224		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 155 유로폼 0~7m, 간단 /1m2	35,986	31,636	4,350		H24-0155
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀, 플랫폼타이, 강관파이프, 후크): 주자재의 B = 24 % $(2,581+56.1) * (0.24) = 632.9$	632.9		632.9		
소 계	3,270.0		3,270.0		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널, 내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립, 해체)					
형틀목공: 4 인 /40 m ² * 274,978 = 27,497.8	27,497.8	27,497.8			
보통인부: 1 인 /40 m ² * 165,545 = 4,138.6	4,138.6	4,138.6			
소 계	31,636.4	31,636.4			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$31,636.4 * 0.03 = 949.0$	949.0		949.0		
소 계	949.0		949.0		
계	35,987.2	31,636.4	4,350.8		
전체 합계	35,986	31,636	4,350		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 156 유로폼 7~10m, 복잡 /1m2	62,144	55,624	6,520		H24-0156
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀,플랫타이,강관파이프,후크): 주자재의 B = 79 % $(2,581+56.1) * (0.79) = 2,083.3$	2,083.3		2,083.3		
소 계	4,720.4		4,720.4		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널,내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립,해체)					
형틀목공: 4 인 / $(25*0.91) \text{ m}^2 * 274,978 = 48,347.7$	48,347.7	48,347.7			
보통인부: 1 인 / $(25*0.91) \text{ m}^2 * 165,545 = 7,276.7$	7,276.7	7,276.7			
소 계	55,624.4	55,624.4			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$55,624.4 * 0.03 = 1,668.7$	1,668.7		1,668.7		
소 계	1,668.7		1,668.7		
계	62,145.3	55,624.4	6,520.9		
전체 합계	62,144	55,624	6,520		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 157 유로폼 7~10m, 보통 /1m2	45,063	39,731	5,332		H24-0157
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀,플랫타이,강관파이프,후크): 주자재의 B = 52 % $(2,581+56.1) * (0.52) = 1,371.2$	1,371.2		1,371.2		
소 계	4,008.3		4,008.3		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널,내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립,해체)					
형틀목공: 4 인 / $(35 \text{ m}^2 * 0.91) * 274,978 = 34,534.1$	34,534.1	34,534.1			
보통인부: 1 인 / $(35 \text{ m}^2 * 0.91) * 165,545 = 5,197.6$	5,197.6	5,197.6			
소 계	39,731.7	39,731.7			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$39,731.7 * 0.03 = 1,191.9$	1,191.9		1,191.9		
소 계	1,191.9		1,191.9		
계	45,063.7	39,731.7	5,332.0		
전체 합계	45,063	39,731	5,332		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 158 유로폼 7~10m, 간단 /1m2	39,209	34,765	4,444		H24-0158
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀,플랫타이,강관파이프,후크): 주자재의 B = 24 % $(2,581+56.1) * (0.24) = 632.9$	632.9		632.9		
소 계	3,270.0		3,270.0		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널,내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립,해체)					
형틀목공: 4 인 / $(40*0.91) m^2 * 274,978 = 30,217.3$	30,217.3	30,217.3			
보통인부: 1 인 / $(40*0.91) m^2 * 165,545 = 4,547.9$	4,547.9	4,547.9			
소 계	34,765.2	34,765.2			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$34,765.2 * 0.03 = 1,042.9$	1,042.9		1,042.9		
소 계	1,042.9		1,042.9		
계	39,209.9	34,765.2	4,444.7		
전체 합계	39,209	34,765	4,444		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 159 유로폼 10~13m, 복잡 /1m2	68,433	61,729	6,704		H24-0159
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀,플랫타이,강관파이프,후크): 주자재의 B = 79 % $(2,581+56.1) * (0.79) = 2,083.3$	2,083.3		2,083.3		
소 계	4,720.4		4,720.4		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널,내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립,해체)					
형틀목공: 4 인 / $(25*0.82) \text{ m}^2 * 274,978 = 53,654.2$	53,654.2	53,654.2			
보통인부: 1 인 / $(25*0.82) \text{ m}^2 * 165,545 = 8,075.3$	8,075.3	8,075.3			
소 계	61,729.5	61,729.5			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$61,729.5 * 0.03 = 1,851.8$	1,851.8		1,851.8		
소 계	1,851.8		1,851.8		
계	68,433.5	61,729.5	6,704.0		
전체 합계	68,433	61,729	6,704		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 160 유로폼 10~13m, 보통 /1m2	49,554	44,092	5,462		H24-0160
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀,플랫타이,강관파이프,후크): 주자재의 B = 52 % $(2,581+56.1) * (0.52) = 1,371.2$	1,371.2		1,371.2		
소 계	4,008.3		4,008.3		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널,내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립,해체)					
형틀목공: 4 인 / $(35 \text{ m}^2 * 0.82) * 274,978 = 38,324.4$	38,324.4	38,324.4			
보통인부: 1 인 / $(35 \text{ m}^2 * 0.82) * 165,545 = 5,768.1$	5,768.1	5,768.1			
소 계	44,092.5	44,092.5			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$44,092.5 * 0.03 = 1,322.7$	1,322.7		1,322.7		
소 계	1,322.7		1,322.7		
계	49,555.3	44,092.5	5,462.8		
전체 합계	49,554	44,092	5,462		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 161 유로폼 10~13m, 간단 /1m2	43,140	38,581	4,559		H24-0161
1. 재 료 비					
패널(600x1,200): $0.089 * 29,000=2,581.0$	2,581.0		2,581.0		
내부코너패널(200+200x1,200): $0.003 * 18,700=56.1$	56.1		56.1		
부자재(웨이핀,플랫타이,강관파이프,후크): 주자재의 B = 24 % $(2,581+56.1) * (0.24) = 632.9$	632.9		632.9		
소 계	3,270.0		3,270.0		
2. 잡재료비(주재료비의 5% : 패널,내부패널)					
$(2,581+56.1) * 0.05 = 131.8$	131.8		131.8		
소 계	131.8		131.8		
3. 인 건 비(조립,해체)					
형틀목공: 4 인 / $(40*0.82) m^2 * 274,978 = 33,533.9$	33,533.9	33,533.9			
보통인부: 1 인 / $(40*0.82) m^2 * 165,545 = 5,047.1$	5,047.1	5,047.1			
소 계	38,581.0	38,581.0			
4. 공구손료(노무비의 3%)					
$38,581 * 0.03 = 1,157.4$	1,157.4		1,157.4		
소 계	1,157.4		1,157.4		
계	43,140.2	38,581.0	4,559.2		
전체 합계	43,140	38,581	4,559		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 162 문양거푸집 부착 및 제거 스티로폼 /1m2	30,371	24,214	6,157		H24-0162
1. 재 료 비					
문양스티로폼(25mm): 1.0 m ² * 6,037 = 6,037.0	6,037.0		6,037.0		
잡재료비(재료비의2%): 6,037 * 2 / 100 =120.7	120.7		120.7		
소 계	6,157.7		6,157.7		
2. 인 건 비					
형틀목공: 0.07 인 *274,978 = 19,248.4	19,248.4	19,248.4			
보통인부: 0.03 인 *165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
소 계	24,214.7	24,214.7			
계	30,372.4	24,214.7	6,157.7		
전체 합계	30,371	24,214	6,157		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 164 철근가공 및 조립(현장) TYPE-1-2 /1ton	804,959	758,436	46,523		H24-0164
TYPE-1-2 :					
1-1. 철근 가공 및 조립작업이 일반적인 토목시설 (반중력식옹벽, L형옹벽, 교량 슬래브, 매트기초, 수문 등)					
1-2. 특정위치에서 철근의 가공 및 조립이 반복되는 경우 (범제작, 철근망등)					
1. 재 료 비 : 별 산					
2. 결속선 (R= 0.9 m/m)					
재 료 비: 6.5 kg * 2,560 = 16,640.0	16,640.0		16,640.0		
소 계	16,640.0		16,640.0		
3. 인 건 비					
1) 철근가공					
철 근 공: 3 인 / 4.5 ton * 260,137 = 173,424.6	173,424.6	173,424.6			
보통인부: 1 인 / 4.5 ton * 165,545 = 36,787.7	36,787.7	36,787.7			
기계기구손료(인력품의9%): 210,212.3*0.09 = 18,919.1	18,919.1		18,919.1		
2) 철근조립					
철 근 공: 4 인 / 2.2 ton * 260,137 = 472,976.3	472,976.3	472,976.3			
보통인부: 1 인 / 2.2 ton * 165,545 = 75,247.7	75,247.7	75,247.7			
기계기구손료(인력품의2%): 548,224*0.02 = 10,964.4	10,964.4		10,964.4		
소 계	788,319.8	758,436.3	29,883.5		
계	804,959.8	758,436.3	46,523.5		
전체 합계	804,959	758,436	46,523		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 165 철근가공 및 조립(현장) TYPE-2-1 /1ton	944,016	889,198	54,818		H24-0165
TYPE-2-1 :					
2-1. 철근가공및조립 작업이 복잡한 토목시설 (라멘교, 교대, 암거, 지하차 부벽식 옹벽 등) Type- I 시설에서 직경13mm이하 철근이 전 철근중량의50 %이상인					
2-2. 콘크리트대비 소량의 철근이 사용되는 경우 (축구/개거, 중력식옹벽, 일체형 중앙분리대 등)					
1. 재 료 비 : 별 산					
2. 결속선 (R= 0.9 m/m)					
재 료 비: 8.0 kg * 2,560 = 20,480.0	20,480.0		20,480.0		
소 계	20,480.0		20,480.0		
3. 인 건 비					
1) 철근가공					
철 근 공: 3 인 / 4.0 ton * 260,137 = 195,102.7	195,102.7	195,102.7			
보통인부: 1 인 / 4.0 ton * 165,545 = 41,386.2	41,386.2	41,386.2			
기계기구손료(인력품의9%): 236,488.9*0.09 = 21,284.0	21,284.0		21,284.0		
2) 철근조립					
철 근 공: 5 인 / 2.5 ton * 260,137 = 520,274.0	520,274.0	520,274.0			
보통인부: 2 인 / 2.5 ton * 165,545 = 132,436.0	132,436.0	132,436.0			
기계기구손료(인력품의2%): 652,710*0.02 = 13,054.2	13,054.2		13,054.2		
소 계	923,537.1	889,198.9	34,338.2		
계	944,017.1	889,198.9	54,818.2		
전체 합계	944,016	889,198	54,818		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 166 철근가공 및 조립(현장) TYPE-2-2 /1ton	977,787	922,307	55,480		H24-0166
TYPE-2-1 :					
2-1. 철근가공및조립 작업이 복잡한 토목시설 (라멘교, 교대, 양거, 지하차 부벽식 옹벽 등) Type- I 시설에서 직경13mm이하 철근이 전 철근중량의50 %이상인					
2-2. 콘크리트대비 소량의 철근이 사용되는 경우 (축구/개거, 중력식옹벽, 일체형 중앙분리대 등)					
1. 재 료 비 : 별 산					
2. 결속선 (R= 0.9 m/m)					
재 료 비: 8.0 kg * 2,560 = 20,480.0	20,480.0		20,480.0		
소 계	20,480.0		20,480.0		
3. 인 건 비					
1) 철근가공					
철 근 공: 3 인 / 4.0 ton * 260,137 = 195,102.7	195,102.7	195,102.7			
보통인부: 1 인 / 4.0 ton * 165,545 = 41,386.2	41,386.2	41,386.2			
기계기구손료(인력품의9%): 236,488.9*0.09 = 21,284.0	21,284.0		21,284.0		
2) 철근조립					
철 근 공: 2 인 / 1.0 ton * 260,137 = 520,274.0	520,274.0	520,274.0			
보통인부: 1 인 / 1.0 ton * 165,545 = 165,545.0	165,545.0	165,545.0			
기계기구손료(인력품의2%): 685,819*0.02 = 13,716.3	13,716.3		13,716.3		
소 계	957,308.2	922,307.9	35,000.3		
계	977,788.2	922,307.9	55,480.3		
전체 합계	977,787	922,307	55,480		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 167 철근가공 및 조립(현장) TYPE-3 /1ton TYPE-3 : 3. 철근가공및조립 작업이 매우 복잡한 토목시설 (교각, 구조식교대등) 특수 구조시설물에서 철근직경 35mm 초과하여 인력에 의한 단독시공이 어려운 경우 (플랫폼 , 원자력 발전소 등)	984,681	922,983	61,698		H24-0167
1. 재 료 비 : 별 산 2. 결속선 (R= 0.9 m/m) 재 료 비: 9.5 kg * 2,560 = 24,320.0 소 계	24,320.0		24,320.0		
3. 인 건 비 1) 철근가공 철 근 공: 3 인 / 3.5 ton * 260,137 = 222,974.5 보통인부: 1 인 / 3.5 ton * 165,545 = 47,298.5 기계기구손료(인력품의9%): 270,273*0.09 = 24,324.5 2) 철근조립 철 근 공: 5 인 / 2.5 ton * 260,137 = 520,274.0 보통인부: 2 인 / 2.5 ton * 165,545 = 132,436.0 기계기구손료(인력품의2%): 652,710*0.02 = 13,054.2 소 계	960,361.7	922,983.0	37,378.7		
계 전체 합계	984,681.7	922,983.0	61,698.7		
	984,681	922,983	61,698		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 168 철근가공 및 조립(현장) TYPE-1-1(소형) /1ton TYPE-1-1 : 철근량이 0.5ton미만 적용 1-1. 철근 가공 및 조립작업이 일반적인 토목시설 (반중력식옹벽, L형옹벽, 교량 슬래브, 매트기초, 수문 등) 1-2. 특정위치에서 철근의 가공 및 조립이 반복되는 경우 (빔제작, 철근망등) 1. 재 료 비 : 별 산 2. 결속선 (R= 0.9 m/m) 재 료 비: 6.5 kg * 2,560 = 16,640.0 소 계 3. 인 건 비 1) 철근가공 철 근 공: 3 인 / 4.5 ton * 260,137 = 173,424.6 보통인부: 1 인 / 4.5 ton * 165,545 = 36,787.7 기계기구손료(인력품의9%): 210,212.3*0.09 = 18,919.1 2) 철근조립 철 근 공: 6 인 / (3.5 ton * 0.5) * 260,137 = 891,898.2 보통인부: 2 인 / (3.5 ton * 0.5) * 165,545 = 189,194.2 기계기구손료(인력품의2%): 1,081,092.4*0.02 = 21,621.8 소 계 계 전체 합계	1,348,484 16,640.0 16,640.0 173,424.6 36,787.7 18,919.1 891,898.2 189,194.2 21,621.8 1,331,845.6 1,348,485.6 1,348,484	1,291,304 173,424.6 36,787.7 173,424.6 36,787.7 891,898.2 189,194.2 1,291,304.7 1,291,304.7 1,291,304	57,180 16,640.0 16,640.0 18,919.1 21,621.8 40,540.9 57,180.9 57,180	H24-0168	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 171 철근가공 및 조립(현장) TYPE-2-2(소형) /1ton</p> <p>철근량이 0.5ton미만 적용</p> <p>TYPE-2-1 :</p> <p>2-1. 철근가공및조립 작업이 복잡한 토목시설 (라멘교, 교대, 암거, 지하차 부벽식 옹벽 등) Type- I 시설에서 직경13mm이하 철근이 전 철근중량의50 %이상인</p> <p>2-2. 콘크리트대비 소량의 철근이 사용되는 경우 (축구/개거, 중력식옹벽, 일체형 중앙분리대 등)</p> <p>1. 재 료 비 : 별 산</p> <p>2. 결속선 (R= 0.9 m/m)</p> <p>재 료 비: 8.0 kg * 2,560 = 20,480.0</p> <p>소 계</p> <p>3. 인 건 비</p> <p>1) 철근가공</p> <p>철 근 공: 3 인 / 4.0 ton * 260,137 = 195,102.7</p> <p>보통인부: 1 인 / 4.0 ton * 165,545 = 41,386.2</p> <p>기계기구손료(인력품의9%): 236,488.9*0.09 = 21,284.0</p> <p>2) 철근조립</p> <p>철 근 공: 2 인 / (1.0 ton *0.5) * 260,137 = 1,040,548.0</p> <p>보통인부: 1 인 / (1.0 ton *0.5) * 165,545 = 331,090.0</p> <p>기계기구손료(인력품의2%): 1,371,638*0.02 = 27,432.7</p> <p>소 계</p> <p>계</p> <p>전체 합계</p>	<p>1,677,322</p> <p>20,480.0</p> <p>20,480.0</p> <p>195,102.7</p> <p>41,386.2</p> <p>21,284.0</p> <p>1,040,548.0</p> <p>331,090.0</p> <p>27,432.7</p> <p>1,656,843.6</p> <p>1,677,323.6</p> <p>1,677,322</p>	<p>1,608,126</p> <p>195,102.7</p> <p>41,386.2</p> <p>1,040,548.0</p> <p>331,090.0</p> <p>1,608,126.9</p> <p>1,608,126.9</p> <p>1,608,126</p>	<p>69,196</p> <p>21,284.0</p> <p>48,716.7</p> <p>69,196.7</p> <p>69,196</p>		<p>H24-0171</p>

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 172 철근가공 및 조립(현장) TYPE-3(소형) /1ton 철근량이 0.5ton미만 적용 TYPE-3 : 3. 철근가공및조립 작업이 매우 복잡한 토목시설 (교각, 구조식교대등) 특수 구조시설물에서 철근직경 35mm 초과하여 인력에 의한 단독시공이 어려운 경우 (플랜트 ,원자력 발전소 등)	1,650,445	1,575,693	74,752		H24-0172
1. 재 료 비 : 별 산 2. 결속선 (R= 0.9 m/m) 재 료 비: 9.5 kg * 2,560 = 24,320.0 소 계	24,320.0		24,320.0		
3. 인 건 비 1) 철근가공 철 근 공: 3 인 / 3.5 ton * 260,137 = 222,974.5 보통인부: 1 인 / 3.5 ton * 165,545 = 47,298.5 기계기구손료(인력품의9%): 270,273*0.09 = 24,324.5 2) 철근조립 철 근 공: 5 인 / (2.5 ton *0.5) * 260,137 = 1,040,548.0 보통인부: 2 인 / (2.5 ton *0.5) * 165,545 = 264,872.0 기계기구손료(인력품의2%): 1,305,420*0.02 = 26,108.4 소 계	222,974.5	222,974.5			
	47,298.5	47,298.5			
	24,324.5		24,324.5		
	1,040,548.0	1,040,548.0			
	264,872.0	264,872.0			
	26,108.4		26,108.4		
계	1,626,125.9	1,575,693.0	50,432.9		
전체 합계	1,650,445.9	1,575,693.0	74,752.9		
전체 합계	1,650,445	1,575,693	74,752		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 173 철근공장가공 TYPE-1 /1ton	103,675	64,797		38,878	H24-0173
TYPE-1 :					
가. 철근 가공 및 조립작업이 일반적인 토목시설 (반중력식옹벽,L형옹벽,교량 슬래브,매트기초, 수문 등)					
나. 특정위치에서 철근의 가공 및 조립이 반복되는 경우 (범제작, 철근망등)					
1. 재 료 비 : 별 산					
2. 철근공장가공					
철 근 공: 0.23 인 * 260,137 = 59,831.5	59,831.5	59,831.5			
보통인부: 0.03 인 * 165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
소 계	64,797.8	64,797.8			
3. 공장관리비(노무품의60%)					
64,797.8 * 0.60 = 38,878.6	38,878.6			38,878.6	
소 계	38,878.6			38,878.6	
계	<u>103,676.4</u>	<u>64,797.8</u>		<u>38,878.6</u>	
전체 합계	103,675	64,797		38,878	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 174 철근공장가공 TYPE-2 /1ton</p> <p>TYPE-2 :</p> <p>가. 철근 가공 및 조립작업이 복잡한 토목시설 (라멘교, 교대, 양거, 지하차도, 부벽식옹벽 등)</p> <p>나. 콘크리트 대비 소량의 철근이 사용되는경우 (측구/개거, 중력식 옹벽, 일체형 중앙분리대 등)</p> <p>1. 재 료 비 : 별 산</p> <p>2. 철근공장가공</p> <p> 철 근 공: 0.30 인 * 260,137 = 78,041.1</p> <p> 보통인부: 0.04 인 * 165,545 = 6,621.8</p> <p>소 계</p> <p>3. 공장관리비(노무품의60%)</p> <p> 84,662.9 * 0.60 = 50,797.7</p> <p>소 계</p> <p>계</p> <p>전체 합계</p>	<p>135,459</p> <p>78,041.1</p> <p>6,621.8</p> <p>84,662.9</p> <p>50,797.7</p> <p>50,797.7</p> <p>135,460.6</p> <p>135,459</p>	<p>84,662</p> <p>78,041.1</p> <p>6,621.8</p> <p>84,662.9</p> <p></p> <p>84,662.9</p> <p></p>		<p>50,797</p> <p></p> <p></p> <p></p> <p>50,797.7</p> <p>50,797.7</p> <p>50,797.7</p> <p>50,797</p>	<p>H24-0174</p>

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 175 철근공장가공 TYPE-3 /1ton TYPE-3 : 가. 철근 가공 및 조립작업이 매우 복잡한 도목시설 (교각,구주식 교대 등) 1. 재 료 비 : 별 산 2. 철근공장가공 철 근 공: 0.38 인 * 260,137 = 98,852.0 보통인부: 0.06 인 * 165,545 = 9,932.7 소 계 3. 공장관리비(노무품의60%) 108,784.7 * 0.60 = 65,270.8 소 계 계 전체 합계	174,054 98,852.0 9,932.7 108,784.7 65,270.8 65,270.8 174,055.5 174,054	108,784 98,852.0 9,932.7 108,784.7 108,784.7 108,784		65,270 65,270.8 65,270.8 65,270.8 65,270	H24-0175

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 176 맹암거 TYPE-1 토사구간 /1m	30,283	20,110	10,173		H24-0176
1. 유공관(D200m/m)					
1) 자 재 비 (현장도착도)					
유공관(D200m/m): 1.0 M * 7,390 = 7,390.0	7,390.0		7,390.0		
2) 접합 및 부설비					
배 관 공: 0.022 인 * 229,482 / 4 = 1,262.1	1,262.1	1,262.1			
보통인부: 0.022 인 * 165,545 / 4 = 910.4	910.4	910.4			
소 계	9,562.5	2,172.5	7,390.0		
2. 부 직 포					
1) 자 재 비 (할증15%)					
(힐타메드SE3D): 2.017 M2 * 1,200 * 1.15 = 2,783.4	2,783.4		2,783.4		
2) 설 치 비					
특별인부 : 2.017 * 0.0009 인/㎡ * 214,222 = 388.8	388.8	388.8			
보통인부 : 2.017 * 0.0005 인/㎡ * 165,545 = 166.9	166.9	166.9			
소 계	3,339.1	555.7	2,783.4		
3. 쇄석골재					
1) 자재비- 별산					
2) 부 설 비					
보통인부: 0.5 인 * 0.21 ㎡ * 165,545 = 17,382.2	17,382.2	17,382.2			
소 계	17,382.2	17,382.2			
계	30,283.8	20,110.4	10,173.4		
전체 합계	30,283	20,110	10,173		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 177 맹암거 TYPE-2 리핑암, 발파암구간 /1m	26,944	19,554	7,390		H24-0177
1. 유 공 관(D200m/m)					
1) 자 재 비 (현장도착도)					
유공관(D200m/m): 1.0 M * 7,390 = 7,390.0	7,390.0		7,390.0		
2) 접합 및 부설비					
배 관 공: 0.022 인 * 229,482 / 4 = 1,262.1	1,262.1	1,262.1			
보통인부: 0.022 인 * 165,545 / 4 = 910.4	910.4	910.4			
소 계	9,562.5	2,172.5	7,390.0		
2. 쇠석골재					
1) 자재비- 별산					
2) 부설비 :					
보통인부: 0.5 인 * 0.21 ㎡ * 165,545 = 17,382.2	17,382.2	17,382.2			
소 계	17,382.2	17,382.2			
계	26,944.7	19,554.7	7,390.0		
전체 합계	26,944	19,554	7,390		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 178 진동전압관부설(고무링접합) D=300 m/m /1m	35,722	31,297	2,164	2,261	H24-0178
1. 자재비(별산) : 납품장소차상도					
2. 접합 및 부설					
1) 노 무 비					
배관공(수도) : 0.21 인 / 2.5 *243,168= 20,426.1	20,426.1	20,426.1			
보통인부 : 0.09 인 / 2.5 *165,545= 5,959.6	5,959.6	5,959.6			
공구손료 및 잡재료비(노무비의2%)					
$26,385.7 * 2/100 = 527.7$	527.7		527.7		
소 계	26,913.4	26,385.7	527.7		
2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 10TON)					
재 료 비: $15,734 * 0.26 / 2.5 = 1,636.3$	1,636.3		1,636.3		
노 무 비: $47,231 * 0.26 / 2.5 = 4,912.0$	4,912.0	4,912.0			
경 비: $21,743 * 0.26 / 2.5 = 2,261.2$	2,261.2			2,261.2	
소 계	8,809.5	4,912.0	1,636.3	2,261.2	
계	35,722.9	31,297.7	2,164.0	2,261.2	
전체 합계	35,722	31,297	2,164	2,261	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 179 진동전압관부설(고무링접합) D=450 m/m /1m	59,738	52,694	3,479	3,565	H24-0179
1. 자재비(별산) : 납품장소차상도					
2. 접합 및 부설					
1) 노 무 비					
배관공(수도) : 0.36 인 / 2.5 *243,168= 35,016.1	35,016.1	35,016.1			
보통인부 : 0.15 인 / 2.5 *165,545= 9,932.7	9,932.7	9,932.7			
공구손료 및 잡재료비(노무비의2%)					
44,948.8 * 2/100 = 898.9	898.9		898.9		
소 계	45,847.7	44,948.8	898.9		
2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 10TON)					
재 료 비: 15,734 * 0.41 / 2.5 = 2,580.3	2,580.3		2,580.3		
노 무 비: 47,231 * 0.41 / 2.5 = 7,745.8	7,745.8	7,745.8			
경 비: 21,743 * 0.41 / 2.5 = 3,565.8	3,565.8			3,565.8	
소 계	13,891.9	7,745.8	2,580.3	3,565.8	
계	59,739.6	52,694.6	3,479.2	3,565.8	
전체 합계	59,738	52,694	3,479	3,565	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 180 진동전압관부설(고무링접합) D=600 m/m /1m	83,755	74,091	4,794	4,870	H24-0180
1. 자재비(별산) : 납품장소차상도					
2. 접합 및 부설					
1) 노 무 비					
배관공(수도) : 0.51 인 / 2.5 *243,168= 49,606.2	49,606.2	49,606.2			
보통인부 : 0.21 인 / 2.5 *165,545= 13,905.7	13,905.7	13,905.7			
공구손료 및 잡재료비(노무비의2%)					
$63,511.9 * 2/100 = 1,270.2$	1,270.2		1,270.2		
소 계	64,782.1	63,511.9	1,270.2		
2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 10TON)					
재 료 비: $15,734 * 0.56 / 2.5 = 3,524.4$	3,524.4		3,524.4		
노 무 비: $47,231 * 0.56 / 2.5 = 10,579.7$	10,579.7	10,579.7			
경 비: $21,743 * 0.56 / 2.5 = 4,870.4$	4,870.4			4,870.4	
소 계	18,974.5	10,579.7	3,524.4	4,870.4	
계	<u>83,756.6</u>	<u>74,091.6</u>	<u>4,794.6</u>	<u>4,870.4</u>	
전체 합계	83,755	74,091	4,794	4,870	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 181 진동전압관부설(고무링접합) D=800 m/m /1m	115,778	102,621	6,548	6,609	H24-0181
1. 자재비(별산) : 납품장소차상도					
2. 접합 및 부설					
1) 노 무 비					
배관공(수도) : 0.71 인 / 2.5 *243,168= 69,059.7	69,059.7	69,059.7			
보통인부 : 0.29 인 / 2.5 *165,545= 19,203.2	19,203.2	19,203.2			
공구손료 및 잡재료비(노무비의2%)					
$88,262.9 * 2/100 = 1,765.2$	1,765.2		1,765.2		
소 계	90,028.1	88,262.9	1,765.2		
2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 10TON)					
재 료 비: $15,734 * 0.76 / 2.5 = 4,783.1$	4,783.1		4,783.1		
노 무 비: $47,231 * 0.76 / 2.5 = 14,358.2$	14,358.2	14,358.2			
경 비: $21,743 * 0.76 / 2.5 = 6,609.8$	6,609.8			6,609.8	
소 계	25,751.1	14,358.2	4,783.1	6,609.8	
계	<u>115,779.2</u>	<u>102,621.1</u>	<u>6,548.3</u>	<u>6,609.8</u>	
전체 합계	115,778	102,621	6,548	6,609	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 182 진동전압관부설(고무링접합) D=900 m/m /1m	134,352	116,885	7,792	9,675	H24-0182
1. 자재비(별산) : 납품장소차상도					
2. 접합 및 부설					
1) 노 무 비					
배관공(수도) : 0.81 인 / 2.5 *243,168= 78,786.4	78,786.4	78,786.4			
보통인부 : 0.33 인 / 2.5 *165,545= 21,851.9	21,851.9	21,851.9			
공구손료 및 잡재료비(노무비의2%)					
$100,638.3 * 2/100 = 2,012.7$	2,012.7		2,012.7		
소 계	102,651.0	100,638.3	2,012.7		
2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 15TON)					
재 료 비: $16,803 * 0.86 / 2.5 = 5,780.2$	5,780.2		5,780.2		
노 무 비: $47,231 * 0.86 / 2.5 = 16,247.4$	16,247.4	16,247.4			
경 비: $28,126 * 0.86 / 2.5 = 9,675.3$	9,675.3			9,675.3	
소 계	31,702.9	16,247.4	5,780.2	9,675.3	
계	<u>134,353.9</u>	<u>116,885.7</u>	<u>7,792.9</u>	<u>9,675.3</u>	
전체 합계	134,352	116,885	7,792	9,675	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 183 진동전압관부설(고무링접합) D=1000 m/m /1m	150,662	131,150	8,712	10,800	H24-0183
1. 자재비(별산) : 납품장소차상도					
2. 접합 및 부설					
1) 노 무 비					
배관공(수도) : 0.91 인 / 2.5 *243,168= 88,513.1	88,513.1	88,513.1			
보통인부 : 0.37 인 / 2.5 *165,545= 24,500.6	24,500.6	24,500.6			
공구손료 및 잡재료비(노무비의2%)					
$113,013.7 * 2/100 = 2,260.2$	2,260.2		2,260.2		
소 계	115,273.9	113,013.7	2,260.2		
2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 15TON)					
재 료 비: $16,803 * 0.96 / 2.5 = 6,452.3$	6,452.3		6,452.3		
노 무 비: $47,231 * 0.96 / 2.5 = 18,136.7$	18,136.7	18,136.7			
경 비: $28,126 * 0.96 / 2.5 = 10,800.3$	10,800.3			10,800.3	
소 계	35,389.3	18,136.7	6,452.3	10,800.3	
계	<u>150,663.2</u>	<u>131,150.4</u>	<u>8,712.5</u>	<u>10,800.3</u>	
전체 합계	150,662	131,150	8,712	10,800	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 184 진동전압관부설(고무링접합) D=1200 m/m /1m	183,280	159,679	10,551	13,050	H24-0184
1. 자재비(별산) : 납품장소차상도					
2. 접합 및 부설					
1) 노 무 비					
배관공(수도) : 1.11 인 / 2.5 *243,168= 107,966.5	107,966.5	107,966.5			
보통인부 : 0.45 인 / 2.5 *165,545= 29,798.1	29,798.1	29,798.1			
공구손료 및 잡재료비(노무비의2%)					
$137,764.6 * 2/100 = 2,755.2$	2,755.2		2,755.2		
소 계	140,519.8	137,764.6	2,755.2		
2) 크레인 (트럭탑재형 크레인 15TON)					
재 료 비: $16,803 * 1.16 / 2.5 = 7,796.5$	7,796.5		7,796.5		
노 무 비: $47,231 * 1.16 / 2.5 = 21,915.1$	21,915.1	21,915.1			
경 비: $28,126 * 1.16 / 2.5 = 13,050.4$	13,050.4			13,050.4	
소 계	42,762.0	21,915.1	7,796.5	13,050.4	
계	<u>183,281.8</u>	<u>159,679.7</u>	<u>10,551.7</u>	<u>13,050.4</u>	
전체 합계	183,280	159,679	10,551	13,050	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 185 기초잡석부설및다짐 소형다짐장비 사용 /1m3	12,753	10,573	996	1,184	H24-0185
1. 자 재 대 : 별도계상					
2. 노 무 비					
보통인부: 0.018 인 * 165,545= 2,979.8	2,979.8	2,979.8			
소 계	2,979.8	2,979.8			
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.070 hr					
재 료 비: 7,701 * Q = 539.0	539.0		539.0		
노 무 비: 55,700 * Q = 3,899.0	3,899.0	3,899.0			
경 비: 13,041 * Q = 912.8	912.8			912.8	
2) 살수차(5,500 ℓ)					
Q = 0.010 hr					
재 료 비: 15,390 * Q = 153.9	153.9		153.9		
노 무 비: 47,231 * Q = 472.3	472.3	472.3			
경 비: 9,470 * Q = 94.7	94.7			94.7	
3) 진동 롤러 (핸드가이드식)(0.7ton)					
Q = 0.096 hr					
재 료 비: 3,164 * Q = 303.7	303.7		303.7		
노 무 비: 33,571 * Q = 3,222.8	3,222.8	3,222.8			
경 비: 1,846 * Q = 177.2	177.2			177.2	
소 계	9,775.4	7,594.1	996.6	1,184.7	
계	12,755.2	10,573.9	996.6	1,184.7	
전체 합계	12,753	10,573	996	1,184	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 186 기초잡석부설맞다짐 대형다짐장비 사용 /1m3	8,563	6,041	1,188	1,334	H24-0186
1. 자 재 대 : 별도계상					
2. 노 무 비					
보통인부: 0.007 인 * 165,545= 1,158.8	1,158.8	1,158.8			
소 계	1,158.8	1,158.8			
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.034 hr					
재 료 비: 7,701 * Q = 261.8	261.8		261.8		
노 무 비: 55,700 * Q = 1,893.8	1,893.8	1,893.8			
경 비: 13,041 * Q = 443.3	443.3			443.3	
2) 살수차(5,500 ℓ)					
Q = 0.008 hr					
재 료 비: 15,390 * Q = 123.1	123.1		123.1		
노 무 비: 47,231 * Q = 377.8	377.8	377.8			
경 비: 9,470 * Q = 75.7	75.7			75.7	
3) 진동 롤러 (자주식)(10 ton)					
Q = 0.030 hr					
재 료 비: 23,830 * Q = 714.9	714.9		714.9		
노 무 비: 55,700 * Q = 1,671.0	1,671.0	1,671.0			
경 비: 25,460 * Q = 763.8	763.8			763.8	
4) 진동 롤러 (핸드가이드식)(0.7ton)					
Q = 0.028 hr					
재 료 비: 3,164 * Q = 88.5	88.5		88.5		
노 무 비: 33,571 * Q = 939.9	939.9	939.9			
경 비: 1,846 * Q = 51.6	51.6			51.6	
소 계	7,405.2	4,882.5	1,188.3	1,334.4	
계	8,564.0	6,041.3	1,188.3	1,334.4	
전체 합계	8,563	6,041	1,188	1,334	

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 187 조립식맨홀설치(D900) 하부구체+상판 /1개소	231,575	195,487	6,588	29,500	H24-0187
1. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 0.48 인 = 102,826.5	102,826.5	102,826.5			
보통인부: 165,545 * 0.23 인 = 38,075.3	38,075.3	38,075.3			
소 계:	140,901.8	140,901.8			
2. 장 비					
크레인(10T) :					
92,526 * 0.98 hr = 90,675.4	90,675.4	54,586.0	6,588.5	29,500.9	
소 계:	90,675.4	54,586.0	6,588.5	29,500.9	
계:	231,577.2	195,487.8	6,588.5	29,500.9	
전체 합계	231,575	195,487	6,588	29,500	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 188 조립식맨홀설치(D900) 연직구체 /1개소	119,682	101,270	3,361	15,051	H24-0188
1. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 0.25 인 = 53,555.5	53,555.5	53,555.5			
보통인부: 165,545 * 0.12 인 = 19,865.4	19,865.4	19,865.4			
소 계:	<u>73,420.9</u>	<u>73,420.9</u>			
2. 장 비					
크레인(10T) :					
92,526 * 0.50 hr = 46,263.0	46,263.0	27,850.0	3,361.5	15,051.5	
소 계:	<u>46,263.0</u>	<u>27,850.0</u>	<u>3,361.5</u>	<u>15,051.5</u>	
계:	<u>119,683.9</u>	<u>101,270.9</u>	<u>3,361.5</u>	<u>15,051.5</u>	
전체 합계	119,682	101,270	3,361	15,051	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 189 조립식맨홀설치(D1200) 하부구체+상판 /1개소	290,393	249,149	7,529	33,715	H24-0189
1. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 0.64 인 = 137,102.0	137,102.0	137,102.0			
보통인부: 165,545 * 0.30 인 = 49,663.5	49,663.5	49,663.5			
소 계:	<u>186,765.5</u>	<u>186,765.5</u>			
2. 장 비					
크레인(10T) :					
92,526 * 1.12 hr = 103,629.0	103,629.0	62,384.0	7,529.7	33,715.3	
소 계:	<u>103,629.0</u>	<u>62,384.0</u>	<u>7,529.7</u>	<u>33,715.3</u>	
계:	<u>290,394.5</u>	<u>249,149.5</u>	<u>7,529.7</u>	<u>33,715.3</u>	
전체 합계	290,393	249,149	7,529	33,715	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 190 조립식맨홀설치(D1200) 연직구체 /1개소	148,263	127,273	3,832	17,158	H24-0190
1. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 0.33 인 = 70,693.2	70,693.2	70,693.2			
보통인부: 165,545 * 0.15 인 = 24,831.7	24,831.7	24,831.7			
소 계:	<u>95,524.9</u>	<u>95,524.9</u>			
2. 장 비					
크레인(10T) :					
92,526 * 0.57 hr = 52,739.8	52,739.8	31,749.0	3,832.1	17,158.7	
소 계:	<u>52,739.8</u>	<u>31,749.0</u>	<u>3,832.1</u>	<u>17,158.7</u>	
계:	<u>148,264.7</u>	<u>127,273.9</u>	<u>3,832.1</u>	<u>17,158.7</u>	
전체 합계	148,263	127,273	3,832	17,158	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 191 조립식맨홀설치(D1500) 하부구체+상판 /1개소	349,940	303,909	8,403	37,628	H24-0191
1. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 0.80 인 = 171,377.6	171,377.6	171,377.6			
보통인부: 165,545 * 0.38 인 = 62,907.1	62,907.1	62,907.1			
소 계:	<u>234,284.7</u>	<u>234,284.7</u>			
2. 장 비					
크레인(10T) :					
92,526 * 1.25 hr = 115,657.4	115,657.4	69,625.0	8,403.7	37,628.7	
소 계:	<u>115,657.4</u>	<u>69,625.0</u>	<u>8,403.7</u>	<u>37,628.7</u>	
계:	<u>349,942.1</u>	<u>303,909.7</u>	<u>8,403.7</u>	<u>37,628.7</u>	
전체 합계	349,940	303,909	8,403	37,628	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 192 조립식맨홀설치(D1500) 연직구체 /1개소	178,499	154,932	4,302	19,265	H24-0192
1. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 0.41 인 = 87,831.0	87,831.0	87,831.0			
보통인부: 165,545 * 0.19 인 = 31,453.5	31,453.5	31,453.5			
소 계:	<u>119,284.5</u>	<u>119,284.5</u>			
2. 장 비					
크레인(10T) :					
92,526 * 0.64 hr = 59,216.6	59,216.6	35,648.0	4,302.7	19,265.9	
소 계:	<u>59,216.6</u>	<u>35,648.0</u>	<u>4,302.7</u>	<u>19,265.9</u>	
계:	<u>178,501.1</u>	<u>154,932.5</u>	<u>4,302.7</u>	<u>19,265.9</u>	
전체 합계	178,499	154,932	4,302	19,265	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 193 조립식맨홀설치(D1800) 하부구체+상판 /1개소	418,351	365,322	9,681	43,348	H24-0193
1. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 0.96 인 = 205,653.1	205,653.1	205,653.1			
보통인부: 165,545 * 0.48 인 = 79,461.6	79,461.6	79,461.6			
소 계:	<u>285,114.7</u>	<u>285,114.7</u>			
2. 장 비					
크레인(10T) :					
92,526 * 1.44 hr = 133,237.4	133,237.4	80,208.0	9,681.1	43,348.3	
소 계:	<u>133,237.4</u>	<u>80,208.0</u>	<u>9,681.1</u>	<u>43,348.3</u>	
계:	<u>418,352.1</u>	<u>365,322.7</u>	<u>9,681.1</u>	<u>43,348.3</u>	
전체 합계	418,351	365,322	9,681	43,348	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 194 조립식맨홀설치(D1800) 연직구체 /1개소	213,413	182,848	5,580	24,985	H24-0194
1. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 0.46 인 = 98,542.1	98,542.1	98,542.1			
보통인부: 165,545 * 0.23 인 = 38,075.3	38,075.3	38,075.3			
소 계:	<u>136,617.4</u>	<u>136,617.4</u>			
2. 장 비					
크레인(10T) :					
92,526 * 0.83 hr = 76,796.4	76,796.4	46,231.0	5,580.0	24,985.4	
소 계:	<u>76,796.4</u>	<u>46,231.0</u>	<u>5,580.0</u>	<u>24,985.4</u>	
계:	<u>213,413.8</u>	<u>182,848.4</u>	<u>5,580.0</u>	<u>24,985.4</u>	
전체 합계	213,413	182,848	5,580	24,985	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 195 PC BOX 설치 5ton미만 (TYPE-1) /1개소 TYPE-1 : PC구조물 인양 및 설치시 장애물이 없고 연속작업이 가능하거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 TYPE-2 : 가설흙막이, 지장물 등 장애물이 있고 연속작업이 어렵거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 일당시공량 : Qd = 20 개소/일 시간당시공량 : Q = Qd / 8 hr = 2.50 개소/hr 1. 인 건 비 기계설비공: 233,722 * 2 인 / 20 = 23,372.2 특별인부: 214,222 * 4 인 / 20 = 42,844.4 보통인부: 165,545 * 2 인 / 20 = 16,554.5 공구손료 및 경장비 (발전기, 절단기등)의 기계경비 (인력품의 2.5%) $82,771.1 * 2.5 / 100 = 2,069.2$ 소 계: 84,840.3	123,321	105,051	4,758	13,512	H24-0195
2. 장비사용료 1) 크레인(타이어 10ton) 노 무 비: $55,700 / 2.5 = 22,280.0$ 재 료 비: $6,723 / 2.5 = 2,689.2$ 경 비: $30,103 / 2.5 = 12,041.2$ 소 계: 37,010.4					
2) 강연선 인장기(120TON) 노 무 비: $0 / 2.5 = 0.0$ 재 료 비: $0 / 2.5 = 0.0$ 경 비: $3,677 / 2.5 = 1,470.8$ 소 계: 1,470.8					
계:	123,321.5	105,051.1	4,758.4	13,512.0	
전체 합계	123,321	105,051	4,758	13,512	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 196 PC BOX 설치 10ton미만 (TYPE-1) /1개소 TYPE-1 : PC구조물 인양 및 설치시 장애물이 없고 연속작업이 가능하거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 TYPE-2 : 가설흙막이, 지장물 등 장애물이 있고 연속작업이 어렵거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 일당시공량 : Qd = 16 개소/일 시간당시공량 : Q = Qd / 8 hr = 2.00 개소/hr	160,322	131,313	6,744	22,265	H24-0196
1. 인 건 비					
기계설비공: 233,722 * 2 인 / 16 = 29,215.2	29,215.2	29,215.2			
특별인부: 214,222 * 4 인 / 16 = 53,555.5	53,555.5	53,555.5			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 16 = 20,693.1	20,693.1	20,693.1			
공구손료 및 경장비 (발전기, 절단기등)의 기계경비 (인력품의 2.5%) 103,463.8 * 2.5 / 100 = 2,586.5	2,586.5		2,586.5		
소 계:	106,050.3	103,463.8	2,586.5		
2. 장비사용료					
1) 크레인(타이어 15ton)					
노 무 비: 55,700 / 2 = 27,850.0	27,850.0	27,850.0			
재 료 비: 8,316 / 2 = 4,158.0	4,158.0		4,158.0		
경 비: 40,854 / 2 = 20,427.0	20,427.0			20,427.0	
소 계:	52,435.0	27,850.0	4,158.0	20,427.0	
2) 강연선 인장기(120TON)					
노 무 비: 0 / 2 = 0.0					
재 료 비: 0 / 2 = 0.0					
경 비: 3,677 / 2 = 1,838.5	1,838.5			1,838.5	
소 계:	1,838.5			1,838.5	
계:	160,323.8	131,313.8	6,744.5	22,265.5	
전체 합계	160,322	131,313	6,744	22,265	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 197 PC BOX 설치 15ton미만 (TYPE-1) /1개소 TYPE-1 : PC구조물 인양 및 설치시 장애물이 없고 연속작업이 가능하거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 TYPE-2 : 가설흙막이, 지장물 등 장애물이 있고 연속작업이 어렵거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 일당시공량 : Qd = 14 개소/일 시간당시공량 : Q = Qd / 8 hr = 1.75 개소/hr 1. 인 건 비 기계설비공: 233,722 * 2 인 / 14 = 33,388.8 특별인부: 214,222 * 4 인 / 14 = 61,206.2 보통인부: 165,545 * 2 인 / 14 = 23,649.2 공구손료 및 경장비 (발전기, 절단기등)의 기계경비 (인력품의 2.5%) $118,244.2 * 2.5 / 100 = 2,956.1$ 소 계: 121,200.3	189,895	150,072	8,416	31,407	H24-0197
2. 장비사용료 1) 크레인(타이어 20ton) 노 무 비: $55,700 / 1.75 = 31,828.5$ 재 료 비: $9,555 / 1.75 = 5,460.0$ 경 비: $51,286 / 1.75 = 29,306.2$ 소 계: 66,594.7	31,828.5	31,828.5	5,460.0	29,306.2	
2) 강연선 인장기(120TON) 노 무 비: $0 / 1.75 = 0.0$ 재 료 비: $0 / 1.75 = 0.0$ 경 비: $3,677 / 1.75 = 2,101.1$ 소 계: 2,101.1	2,101.1			2,101.1	
계: 전체 합계	189,896.1 189,895	150,072.7 150,072	8,416.1 8,416	31,407.3 31,407	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 198 PC BOX 설치 5ton미만 (TYPE-2) /1개소 TYPE-1 : PC구조물 인양 및 설치시 장애물이 없고 연속작업이 가능하거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 TYPE-2 : 가설흙막이, 지장물 등 장애물이 있고 연속작업이 어렵거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 일당시공량 : Qd = 15 개소/일 시간당시공량 : Q = Qd / 8 hr = 1.88 개소/hr	164,291	139,988	6,335	17,968	H24-0198
1. 인 건 비					
기계설비공: 233,722 * 2 인 / 15 = 31,162.9	31,162.9	31,162.9			
특별인부: 214,222 * 4 인 / 15 = 57,125.8	57,125.8	57,125.8			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 15 = 22,072.6	22,072.6	22,072.6			
공구손료 및 경장비 (발전기, 절단기등)의 기계경비 (인력품의 2.5%) 110,361.3 * 2.5 / 100 = 2,759.0	2,759.0		2,759.0		
소 계:	113,120.3	110,361.3	2,759.0		
2. 장비사용료					
1) 크레인(타이어 10ton)					
노 무 비: 55,700 / 1.88 = 29,627.6	29,627.6	29,627.6			
재 료 비: 6,723 / 1.88 = 3,576.0	3,576.0		3,576.0		
경 비: 30,103 / 1.88 = 16,012.2	16,012.2			16,012.2	
소 계:	49,215.8	29,627.6	3,576.0	16,012.2	
2) 강연선 인장기(120TON)					
노 무 비: 0 / 1.88 = 0.0					
재 료 비: 0 / 1.88 = 0.0					
경 비: 3,677 / 1.88 = 1,955.8	1,955.8			1,955.8	
소 계:	1,955.8			1,955.8	
계:	164,291.9	139,988.9	6,335.0	17,968.0	
전체 합계	164,291	139,988	6,335	17,968	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 199 PC BOX 설치 10ton미만 (TYPE-2) /1개소 TYPE-1 : PC구조물 인양 및 설치시 장애물이 없고 연속작업이 가능하거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 TYPE-2 : 가설흙막이, 지장물 등 장애물이 있고 연속작업이 어렵거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 일당시공량 : Qd = 12 개소/일 시간당시공량 : Q = Qd / 8 hr = 1.50 개소/hr 1. 인 건 비 기계설비공: 233,722 * 2 인 / 12 = 38,953.6 특별인부: 214,222 * 4 인 / 12 = 71,407.3 보통인부: 165,545 * 2 인 / 12 = 27,590.8 공구손료 및 경장비 (발전기, 절단기등)의 기계경비 (인력품의 2.5%) $137,951.7 * 2.5 / 100 = 3,448.7$ 소 계: 141,400.4	213,764	175,085	8,992	29,687	H24-0199
2. 장비사용료 1) 크레인(타이어 15ton) 노 무 비: $55,700 / 1.5 = 37,133.3$ 재 료 비: $8,316 / 1.5 = 5,544.0$ 경 비: $40,854 / 1.5 = 27,236.0$ 소 계: 69,913.3	38,953.6	38,953.6			
	71,407.3	71,407.3			
	27,590.8	27,590.8			
	3,448.7		3,448.7		
	141,400.4	137,951.7	3,448.7		
2) 강연선 인장기(120TON) 노 무 비: $0 / 1.5 = 0.0$ 재 료 비: $0 / 1.5 = 0.0$ 경 비: $3,677 / 1.5 = 2,451.3$ 소 계: 2,451.3					
계:	213,765.0	175,085.0	8,992.7	29,687.3	
전체 합계	213,764	175,085	8,992	29,687	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 200 PC BOX 설치 15ton미만 (TYPE-2) /1개소 TYPE-1 : PC구조물 인양 및 설치시 장애물이 없고 연속작업이 가능하거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 TYPE-2 : 가설흙막이, 지장물 등 장애물이 있고 연속작업이 어렵거나 이에 준하는 작업 환경일 경우 일당시공량 : Qd = 11 개소/일 시간당시공량 : Q = Qd / 8 hr = 1.38 개소/hr 1. 인 건 비 기계설비공: 233,722 * 2 인 / 11 = 42,494.9 특별인부: 214,222 * 4 인 / 11 = 77,898.9 보통인부: 165,545 * 2 인 / 11 = 30,099.0 공구손료 및 경장비 (발전기, 절단기등)의 기계경비 (인력품의 2.5%) $150,492.8 * 2.5 / 100 = 3,762.3$ 소 계: 154,255.1	241,369	190,855	10,686	39,828	H24-0200
2. 장비사용료 1) 크레인(타이어 20ton) 노 무 비: $55,700 / 1.38 = 40,362.3$ 재 료 비: $9,555 / 1.38 = 6,923.9$ 경 비: $51,286 / 1.38 = 37,163.7$ 소 계: 84,449.9	40,362.3	40,362.3	6,923.9	37,163.7	
2) 강연선 인장기(120TON) 노 무 비: $0 / 1.38 = 0.0$ 재 료 비: $0 / 1.38 = 0.0$ 경 비: $3,677 / 1.38 = 2,664.4$ 소 계: 2,664.4	2,664.4			2,664.4	
계:	241,369.4	190,855.1	10,686.2	39,828.1	
전체 합계	241,369	190,855	10,686	39,828	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 201 강관비계 3개월, 10m이하 /1m2 1. 재 료 비(손율 3개월적용) 강관(Φ48.6mm*2.4mm): $4,225 * 3.99 M * 0.06 (손율) = 1,011.4$ 이음철물(48.6mm): $2,300 * 0.50 개 * 0.12 (손율) = 138.0$ 조임철물(48mm) : $2,800 * 2.08 개 * 0.12 (손율) = 698.8$ 철물(양카용) : $550 * 0.04 개 * 1.00 (손율) = 22.0$ 받침철물(48mm용): $4,000 * 0.04 개 * 0.09 (손율) = 14.4$ 소 계 :	19,565	17,334	2,231		H24-0201
2. 노무비(10m이하) 발판 및 이동용 내부계단 포함 비 계 공 : $0.05 인 * 280,472 = 14,023.6$ 보통인부 : $0.02 인 * 165,545 = 3,310.9$ 소 계 :	1,884.6		1,884.6		
3. 공구손료및경장비의 기계경비(노무비의 2%) 경 비 : $17,334.5 * 0.02 = 346.6$ 소 계 :					
계 :	17,334.5	17,334.5			
소 계 :	346.6		346.6		
계 :	346.6		346.6		
전체 합계	19,565.7	17,334.5	2,231.2		
	19,565	17,334	2,231		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 202 강관비계 6개월, 10m이하 /1m2	20,807	17,334	3,473		H24-0202
1. 재 료 비(손율 6개월적용)					
강관(Φ48.6mm*2.4mm):					
4,225 * 3.99 M * 0.10 (손율) = 1,685.7	1,685.7		1,685.7		
이음철물(48.6mm) :					
2,300 * 0.50 개 * 0.20 (손율) = 230.0	230.0		230.0		
조임철물(48mm) :					
2,800 * 2.08 개 * 0.20 (손율) = 1,164.8	1,164.8		1,164.8		
철물(양카용):					
550 * 0.04 개 * 1.00 (손율) = 22.0	22.0		22.0		
받침철물(48mm용):					
4,000 * 0.04 개 * 0.15 (손율) = 24.0	24.0		24.0		
소 계 :	3,126.5		3,126.5		
2. 노무비(10m이하)					
발판 및 이동용 내부계단 포함					
비 계 공 : 0.05 인 * 280,472 = 14,023.6	14,023.6	14,023.6			
보통인부 : 0.02 인 * 165,545 = 3,310.9	3,310.9	3,310.9			
소 계 :	17,334.5	17,334.5			
3. 공구손료및경장비의 기계경비(노무비의 2%)					
경 비 : 17,334.5 * 0.02 = 346.6	346.6		346.6		
소 계 :	346.6		346.6		
계 :	20,807.6	17,334.5	3,473.1		
전체 합계	20,807	17,334	3,473		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 203 강관동바리 3개월, 2.5m이하 /1공/m3 1. 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm) : 3개월 손료 적용 재료비: 5.9 본 *24,500*0.06 (손율) /10 (공/㎡) =867.3 소 계 :	19,235	18,325	910		H24-0203
2. 노무비 형틀목공 : 0.54 인 * 274,978 / 10 (공/㎡) = 14,848.8 보통인부 : 0.21 인 * 165,545 / 10 (공/㎡) = 3,476.4 소 계 :	867.3		867.3		
3. 잡재료비(재료비의 5%) 재 료 비 : 867.3 * 0.05 = 43.3 소 계 :	867.3		867.3		
계:	14,848.8	14,848.8			
전체 합계	3,476.4	3,476.4			
	18,325.2	18,325.2			
	43.3		43.3		
	43.3		43.3		
	19,235.8	18,325.2	910.6		
	19,235	18,325	910		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 204 강관동바리 3개월, 2.5m~3.5m이하 / 1공/m3	20,666	19,756	910		H24-0204
1. 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm) : 3개월 손료 적용					
재료비 : 5.9 본 *24,500*0.06 (손율) / 10 (공/㎡) = 867.3	867.3		867.3		
소 계 :	867.3		867.3		
2. 노 무 비					
형틀목공 : 0.58 인 * 274,978 / 10 (공/㎡) = 15,948.7	15,948.7	15,948.7			
보통인부 : 0.23 인 * 165,545 / 10 (공/㎡) = 3,807.5	3,807.5	3,807.5			
소 계 :	19,756.2	19,756.2			
3. 잡재료비(재료비의 5%)					
재 료 비 : 867.3 * 0.05 = 43.3	43.3		43.3		
소 계 :	43.3		43.3		
계:	<u>20,666.8</u>	<u>19,756.2</u>	<u>910.6</u>		
전체 합계	20,666	19,756	910		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 205 강관동바리 3개월, 3.5m~4.2m이하 / 1공/m3 1. 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm) : 3개월 손료 적용 재료비: 5.9 본 *24,500*0.06 (손율) / 10 (공/㎡) =867.3 소 계 :	22,372	21,462	910		H24-0205
2. 노 무 비 형틀목공 : 0.63 인 * 274,978 / 10 (공/㎡) = 17,323.6 보통인부 : 0.25 인 * 165,545 / 10 (공/㎡) = 4,138.6 소 계 :	867.3		867.3		
3. 잡재료비(재료비의 5%) 재 료 비 : 867.3 * 0.05 = 43.3 소 계 :	867.3		867.3		
계:	17,323.6	17,323.6			
	4,138.6	4,138.6			
	21,462.2	21,462.2			
	43.3		43.3		
	43.3		43.3		
	22,372.8	21,462.2	910.6		
전체 합계	22,372	21,462	910		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 206 강관동바리 6개월, 2.5m이하 /1공/m3	19,842	18,325	1,517		H24-0206
1. 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm) : 6개월 손료 적용 재료비: 5.9 본 *24,500*0.10 (손율) /10 (공/㎡) =1,445.5	1,445.5		1,445.5		
소 계 :	1,445.5		1,445.5		
2. 노 무 비					
형틀목공 : 0.54 인 *274,978/10 (공/㎡) =14,848.8	14,848.8	14,848.8			
보통인부 : 0.21 인 *165,545/10 (공/㎡) =3,476.4	3,476.4	3,476.4			
소 계 :	18,325.2	18,325.2			
3. 잡재료비(재료비의 5%)					
재 료 비 : 1,445.5 * 0.05 = 72.2	72.2		72.2		
소 계 :	72.2		72.2		
계:	19,842.9	18,325.2	1,517.7		
전체 합계	19,842	18,325	1,517		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 207 강관동바리 6개월, 2.5m~3.5m이하 / 1공/m3 1. 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm) : 6개월 손료 적용 재료비: 5.9 본 *24,500*0.10 (손율) / 10 (공/㎡) = 1,445.5 소 계 : 1,445.5 2. 노무비 형틀목공 : 0.58 인 * 274,978 / 10 (공/㎡) = 15,948.7 보통인부 : 0.23 인 * 165,545 / 10 (공/㎡) = 3,807.5 소 계 : 19,756.2 3. 잡재료비(재료비의 5%) 재 료 비 : 1,445.5 * 0.05 = 72.2 소 계 : 72.2 계: 21,273.9 전체 합계 21,273	21,273 1,445.5 1,445.5 15,948.7 3,807.5 19,756.2 72.2 72.2 21,273.9 21,273	19,756 15,948.7 3,807.5 19,756.2 19,756.2	1,517 72.2 72.2 1,517.7 1,517		H24-0207

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 208 강관동바리 6개월, 3.5m~4.2m이하 / 1공/m3 1. 강관동바리(Φ48.6mm*2.4mm) : 6개월 손료 적용 재료비 : $5.9 \text{ 본} * 24,500 * 0.10 \text{ (손율)} / 10 \text{ (공/㎡)} = 1,445.5$ 소 계 : 1,445.5 2. 노 무 비 형틀목공 : $0.63 \text{ 인} * 274,978 / 10 \text{ (공/㎡)} = 17,323.6$ 보통인부 : $0.25 \text{ 인} * 165,545 / 10 \text{ (공/㎡)} = 4,138.6$ 소 계 : 21,462.2 3. 잡재료비(재료비의 5%) 재 료 비 : $1,445.5 * 0.05 = 72.2$ 소 계 : 72.2 계: 22,979.9 전체 합계 22,979	22,979 1,445.5 17,323.6 4,138.6 21,462.2 72.2 72.2 22,979.9 22,979	21,462 17,323.6 4,138.6 21,462.2 21,462.2 21,462	1,517 1,445.5 1,445.5 72.2 72.2 1,517.7 1,517		H24-0208

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 209 아스팔트방수 2회 /1m2	15,257	6,331	8,926		H24-0209
1. 재 료 비					
아스팔트(아스팔트콤파운드): 2.0 KG * 2,200 * 2 회 = 8,800.0	8,800.0		8,800.0		
소 계	8,800.0		8,800.0		
2. 설 치 비					
방 수 공: 0.011 인 *212,562 * 2 회 = 4,676.3	4,676.3	4,676.3			
보통인부: 0.005 인 *165,545 * 2 회 = 1,655.4	1,655.4	1,655.4			
공구손료 (노무비의2%) 6,331.7 * 0.02 = 126.6	126.6		126.6		
소 계	6,458.3	6,331.7	126.6		
계	15,258.3	6,331.7	8,926.6		
전체 합계	15,257	6,331	8,926		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 210 PVC PIPE 설치 ϕ 30MM /1m	1,816	86	1,730		H24-0210
1. 재 료 비					
PVC PIPE(일반용 ϕ 30mm-VG1):					
1.0 M * 1.03 * 1,680 = 1,730.4	1,730.4		1,730.4		
소 계	1,730.4		1,730.4		
2. 설 치 비 (재료비의5%)					
$1,730.4 * 5/100 = 86.5$	86.5	86.5			
소 계	86.5	86.5			
계	<u>1,816.9</u>	<u>86.5</u>	<u>1,730.4</u>		
전체 합계	1,816	86	1,730		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 211 PVC PIPE설치 ϕ 50MM /1m	3,787	180	3,607		H24-0211
1. 재 료 비					
PVC PIPE(일반용 ϕ 50mm-VG2):					
1.0 M * 1.03 * 3,502 = 3,607.0	3,607.0		3,607.0		
소 계	3,607.0		3,607.0		
2. 설 치 비 (재료비의5%)					
3,607 * 5/100 = 180.3	180.3	180.3			
소 계	180.3	180.3			
계	3,787.3	180.3	3,607.0		
전체 합계	3,787	180	3,607		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 212 PVC PIPE 설치 φ 100MM /1m	11,469	546	10,923		H24-0212
1. 재 료 비					
PVC PIPE(일반용 φ 100mm-VG2):					
1.0 M * 1.03 * 10,605 = 10,923.1	10,923.1		10,923.1		
소 계	10,923.1		10,923.1		
2. 설 치 비 (재료비의5%)					
10,923.1 * 5/100 = 546.1	546.1	546.1			
소 계	546.1	546.1			
계	11,469.2	546.1	10,923.1		
전체 합계	11,469	546	10,923		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 213 스페이서 설치 슬래브및기초 /1m2	924	44	880		H24-0213
1. 재 료 비					
스페이서(슬래브 및 기초용):					
8.0 EA * 110 = 880.0	880.0		880.0		
소 계	880.0		880.0		
2. 설 치 비(재료비의5%적용)					
880 * 5/100 = 44.0	44.0	44.0			
소 계	44.0	44.0			
계	924.0	44.0	880.0		
전체 합계	924	44	880		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 214 스페이서 설치 벽체 /1m2	5,040	240	4,800		H24-0214
1. 재 료 비					
스페이서(벽체용):					
16.0 EA * 300 = 4,800.0	4,800.0		4,800.0		
소 계	4,800.0		4,800.0		
2. 설 치 비(재료비의5%적용)					
4,800 * 5/100 = 240.0	240.0	240.0			
소 계	240.0	240.0			
계	<u>5,040.0</u>	<u>240.0</u>	<u>4,800.0</u>		
전체 합계	5,040	240	4,800		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 215 기초지정 모래 /1m3	8,978	7,683	529	766	H24-0215
1. 자 재 대 : 별도계상					
2. 노 무 비					
보통인부: 0.15 인 /10 * 165,545 = 2,483.1	2,483.1	2,483.1			
소 계	2,483.1	2,483.1			
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.56/10 hr					
재 료 비: 7,701 * 0.056 = 431.2	431.2		431.2		
노 무 비: 55,700 * 0.056 = 3,119.2	3,119.2	3,119.2			
경 비: 13,041 * 0.056 = 730.2	730.2			730.2	
2) 플레이트 컴팩터(1.5ton)					
Q = 0.62/10 hr					
재 료 비: 1,582 * 0.062 = 98.0	98.0		98.0		
노 무 비: 33,571 * 0.062 = 2,081.4	2,081.4	2,081.4			
경 비: 582 * 0.062 = 36.0	36.0			36.0	
소 계	6,496.0	5,200.6	529.2	766.2	
계	8,979.1	7,683.7	529.2	766.2	
전체 합계	8,978	7,683	529	766	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 216 기초지정 자갈 /1m3	10,319	8,642	719	958	H24-0216
1. 자 재 대 : 별도계상					
2. 노 무 비					
보통인부: 0.16 인 /10 * 165,545 = 2,648.7	2,648.7	2,648.7			
소 계	2,648.7	2,648.7			
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.63/10 hr					
재 료 비: 7,701 * 0.063 = 485.1	485.1		485.1		
노 무 비: 55,700 * 0.063 = 3,509.1	3,509.1	3,509.1			
경 비: 13,041 * 0.063 = 821.5	821.5			821.5	
2) 진동롤러(핸드가이드식:0.7ton)					
Q = 0.74/10 hr					
재 료 비: 3,164 * 0.074 = 234.1	234.1		234.1		
노 무 비: 33,571 * 0.074 = 2,484.2	2,484.2	2,484.2			
경 비: 1,846 * 0.074 = 136.6	136.6			136.6	
소 계	7,670.6	5,993.3	719.2	958.1	
계	10,319.3	8,642.0	719.2	958.1	
전체 합계	10,319	8,642	719	958	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 217 기초지정 잡석 /1m3	11,647	9,765	811	1,071	H24-0217
1. 자 재 대 : 별도계상					
2. 노 무 비					
보통인부: 0.18 인 /10 * 165,545 = 2,979.8	2,979.8	2,979.8			
소 계	2,979.8	2,979.8			
3. 기계경비					
1) 굴삭기(0.2㎡)					
Q = 0.70/10 hr					
재 료 비: 7,701 * 0.07 = 539.0	539.0		539.0		
노 무 비: 55,700 * 0.07 = 3,899.0	3,899.0	3,899.0			
경 비: 13,041 * 0.07 = 912.8	912.8			912.8	
2) 진동롤러(핸드가이드식:0.7ton)					
Q = 0.86/10 hr					
재 료 비: 3,164 * 0.086 = 272.1	272.1		272.1		
노 무 비: 33,571 * 0.086 = 2,887.1	2,887.1	2,887.1			
경 비: 1,846 * 0.086 = 158.7	158.7			158.7	
소 계	8,668.7	6,786.1	811.1	1,071.5	
계	11,648.5	9,765.9	811.1	1,071.5	
전체 합계	11,647	9,765	811	1,071	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 218 잡철물제작설치 현장, 일반철재 /1ton	5,543,510	5,132,880	410,630		H24-0218
1. 인 건 비					
철 공: 12.38 인 *233,754= 2,893,874.5	2,893,874.5	2,893,874.5			
용 접 공: 3.38 인 *267,021= 902,530.9	902,530.9	902,530.9			
특별인부: 4.50 인 *214,222= 963,999.0	963,999.0	963,999.0			
보통인부: 2.25 인 *165,545= 372,476.2	372,476.2	372,476.2			
소 계	5,132,880.6	5,132,880.6			
2. 공구손료 및 경장비 (인건비의 5%)					
5,132,880.6 * 5/100 = 256,644.0	256,644.0		256,644.0		
소 계	256,644.0		256,644.0		
3. 잡재료비 (인건비의 3%)					
5,132,880.6 * 3/100 = 153,986.4	153,986.4		153,986.4		
소 계	153,986.4		153,986.4		
계	<u>5,543,511.0</u>	<u>5,132,880.6</u>	<u>410,630.4</u>		
전체 합계	5,543,510	5,132,880	410,630		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 219 잡철물제작설치 현장,경량철재 /1ton	7,071,863	6,671,569	400,294		H24-0219
1. 인 건 비					
철 공: 16.09 인 *233,754= 3,761,101.8	3,761,101.8	3,761,101.8			
용 접 공: 4.39 인 *267,021= 1,172,222.1	1,172,222.1	1,172,222.1			
특별인부: 5.85 인 *214,222= 1,253,198.7	1,253,198.7	1,253,198.7			
보통인부: 2.93 인 *165,545= 485,046.8	485,046.8	485,046.8			
소 계	6,671,569.4	6,671,569.4			
2. 공구손료 및 경장비 (인건비의 4%)					
$6,671,569.4 * 4/100 = 266,862.7$	266,862.7		266,862.7		
소 계	266,862.7		266,862.7		
3. 잡재료비 (인건비의 2%)					
$6,671,569.4 * 2/100 = 133,431.3$	133,431.3		133,431.3		
소 계	133,431.3		133,431.3		
계	<u>7,071,863.4</u>	<u>6,671,569.4</u>	<u>400,294.0</u>		
전체 합계	7,071,863	6,671,569	400,294		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 220 잡철물제작설치 제품, 일반철재 /1ton	1,292,843	1,197,077	95,766		H24-0220
1. 인 건 비					
철 공: 2.85 인 *233,754= 666,198.9	666,198.9	666,198.9			
용 접 공: 1.04 인 *267,021= 277,701.8	277,701.8	277,701.8			
특별인부: 0.78 인 *214,222= 167,093.1	167,093.1	167,093.1			
보통인부: 0.52 인 *165,545= 86,083.4	86,083.4	86,083.4			
소 계	1,197,077.2	1,197,077.2			
2. 공구손료 및 경장비 (인건비의 5%)					
$1,197,077.2 * 5/100 = 59,853.8$	59,853.8		59,853.8		
소 계	59,853.8		59,853.8		
3. 잡재료비 (인건비의 3%)					
$1,197,077.2 * 3/100 = 35,912.3$	35,912.3		35,912.3		
소 계	35,912.3		35,912.3		
계	<u>1,292,843.3</u>	<u>1,197,077.2</u>	<u>95,766.1</u>		
전체 합계	1,292,843	1,197,077	95,766		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 221 잡철물제작설치 제품,경량철재 /1ton	1,650,038	1,556,640	93,398		H24-0221
1. 인 건 비					
철 공: 3.71 인 *233,754= 867,227.3	867,227.3	867,227.3			
용 접 공: 1.35 인 *267,021= 360,478.3	360,478.3	360,478.3			
특별인부: 1.01 인 *214,222= 216,364.2	216,364.2	216,364.2			
보통인부: 0.68 인 *165,545= 112,570.6	112,570.6	112,570.6			
소 계	1,556,640.4	1,556,640.4			
2. 공구손료 및 경장비 (인건비의 4%)					
$1,556,640.4 * 4/100 = 62,265.6$	62,265.6		62,265.6		
소 계	62,265.6		62,265.6		
3. 잡재료비 (인건비의 2%)					
$1,556,640.4 * 2/100 = 31,132.8$	31,132.8		31,132.8		
소 계	31,132.8		31,132.8		
계	<u>1,650,038.8</u>	<u>1,556,640.4</u>	<u>93,398.4</u>		
전체 합계	1,650,038	1,556,640	93,398		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 222 잡철물제작설치 규격철물, 일반철재 /1ton	3,194,006	2,957,413	236,593		H24-0222
1. 인 건 비					
철 공: 7.05 인 *233,754= 1,647,965.7	1,647,965.7	1,647,965.7			
용 접 공: 2.57 인 *267,021= 686,243.9	686,243.9	686,243.9			
특별인부: 1.92 인 *214,222= 411,306.2	411,306.2	411,306.2			
보통인부: 1.28 인 *165,545= 211,897.6	211,897.6	211,897.6			
소 계	2,957,413.4	2,957,413.4			
2. 공구손료 및 경장비 (인건비의 5%)					
$2,957,413.4 * 5/100 = 147,870.6$	147,870.6		147,870.6		
소 계	147,870.6		147,870.6		
3. 잡재료비 (인건비의 3%)					
$2,957,413.4 * 3/100 = 88,722.4$	88,722.4		88,722.4		
소 계	88,722.4		88,722.4		
계	<u>3,194,006.4</u>	<u>2,957,413.4</u>	<u>236,593.0</u>		
전체 합계	3,194,006	2,957,413	236,593		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 223 잡철물제작설치 규격철물,경량철재 /1ton	4,076,476	3,845,733	230,743		H24-0223
1. 인 건 비					
철 공: 9.17 인 *233,754= 2,143,524.1	2,143,524.1	2,143,524.1			
용 접 공: 3.34 인 *267,021= 891,850.1	891,850.1	891,850.1			
특별인부: 2.50 인 *214,222= 535,555.0	535,555.0	535,555.0			
보통인부: 1.66 인 *165,545= 274,804.7	274,804.7	274,804.7			
소 계	3,845,733.9	3,845,733.9			
2. 공구손료 및 경장비 (인건비의 4%)					
3,845,733.9 * 4/100 = 153,829.3	153,829.3		153,829.3		
소 계	153,829.3		153,829.3		
3. 잡재료비 (인건비의 2%)					
3,845,733.9 * 2/100 = 76,914.6	76,914.6		76,914.6		
소 계	76,914.6		76,914.6		
계	<u>4,076,477.8</u>	<u>3,845,733.9</u>	<u>230,743.9</u>		
전체 합계	4,076,476	3,845,733	230,743		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 224 다웰바 설치(신축이음부) L=1.0M D=32MM /1ea	23,813	13,313	10,500		H24-0224
1. 재 료 비					
다웰바 (D32x1000) 10,500 * 1 EA = 10,500.0	10,500.0		10,500.0		
소 계	10,500.0		10,500.0		
2. 설 치 비					
형틀목공: 274,978 * 0.043 인 = 11,824.0	11,824.0	11,824.0			
보통인부: 165,545 * 0.009 인 = 1,489.9	1,489.9	1,489.9			
소 계	13,313.9	13,313.9			
계	23,813.9	13,313.9	10,500.0		
전체 합계	23,813	13,313	10,500		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 225 다웰바 설치(접속슬래브) L=0.8M D=25MM /1ea	19,313	13,313	6,000		H24-0225
1. 재 료 비					
다웰바 (D25x800) 6,000 * 1 EA = 6,000.0	6,000.0		6,000.0		
소 계	6,000.0		6,000.0		
2. 설 치 비					
형틀목공: 274,978 * 0.043 인 = 11,824.0	11,824.0	11,824.0			
보통인부: 165,545 * 0.009 인 = 1,489.9	1,489.9	1,489.9			
소 계	13,313.9	13,313.9			
계	19,313.9	13,313.9	6,000.0		
전체 합계	19,313	13,313	6,000		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 226 콘크리트양생 E, CU6-8m2/ℓ /1m2	705	331	374		H24-0226
1. 재 료 비					
양생피막제(E, CU 6-8m ² /ℓ) :					
0.143 L * 2,500 = 357.5	357.5		357.5		
소 계	357.5		357.5		
2. 설 치 비					
보통인부: 0.002 * 165,545 = 331.0	331.0	331.0			
소 계	331.0	331.0			
3. 기구손료(노무비의5%)					
331 * 5/100 = 16.5	16.5		16.5		
소 계	16.5		16.5		
계	705.0	331.0	374.0		
전체 합계	705	331	374		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 227 콘크리트양생 습윤양생 /1m2	2,072	1,375	473	224	H24-0227
1. 재료비					
마대 = 1.3 장 *220 = 286.0	286.0		286.0		
2. 인건비					
보통인부 = 0.004 인 *165,545 = 662.1	662.1	662.1			
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: 9,470 / Q1= 143.0	143.0			143.0	
노무비: 47,231 / Q1= 713.4	713.4	713.4			
재료비: 15,390 / Q1*T0/CM= 187.7	187.7		187.7		
4. 제잡비(양생재료, 기구손료의 41%)					
1,992.2*0.41/10 = 81.6	81.6			81.6	
계	2,073.8	1,375.5	473.7	224.6	
전체 합계	2,072	1,375	473	224	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 228 신축이음 스티로폼, T=10mm / 1m ²	10,283	8,967	1,316		H24-0228
1. 재 료 비					
스티로폼(0.9*1.81*0.1): 1,197 * 1.1 = 1,316.7	1,316.7		1,316.7		
소 계	1,316.7		1,316.7		
2. 설 치 비					
형틀목공: 0.029 인 * 274,978 = 7,974.3	7,974.3	7,974.3			
보통인부: 0.006 인 * 165,545 = 993.2	993.2	993.2			
소 계	8,967.5	8,967.5			
계	10,284.2	8,967.5	1,316.7		
전체 합계	10,283	8,967	1,316		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 229 신축이음 스티로폼 T=20mm /1m2	12,259	8,967	3,292		H24-0229
1. 재 료 비					
스티로폼(0.9*1.81*0.2): 2.993 * 1.1 = 3,292.3	3,292.3		3,292.3		
소 계	3,292.3		3,292.3		
2. 설 치 비					
형틀목공: 0.029 인 * 274,978 = 7,974.3	7,974.3	7,974.3			
보통인부: 0.006 인 * 165,545 = 993.2	993.2	993.2			
소 계	8,967.5	8,967.5			
계	12,259.8	8,967.5	3,292.3		
전체 합계	12,259	8,967	3,292		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 230 수축줄눈 6*50mm /1m	4,625	2,380	2,175	70	H24-0230
1. 콘크리트절단					
재 료 비 : $770 * 1.0 \text{ m} = 770.0$	770.0		770.0		# 467
노 무 비 : $1,299 * 1.0 \text{ m} = 1,299.0$	1,299.0	1,299.0			# 467
경 비 : $70 * 1.0 \text{ m} = 70.0$	70.0			70.0	# 467
소 계	2,139.0	1,299.0	770.0	70.0	
2. 실 런 트					
1) 재 료 비					
탄성실란트: $3,800 * 0.336 \text{ kg} * 1.03 = 1,315.1$	1,315.1		1,315.1		
응착식프라이머: $4,500 * 0.04 * 2 * 0.25 \text{ L/m}^2 = 90.0$	90.0		90.0		
소 계	1,405.1		1,405.1		
3. 줄눈 설치비					
* 1일 시공량 : 900 <m/일>					
특별인부 : $3.0 \text{ 인} * 214,222 / 900 = 714.0$	714.0	714.0			
보통인부 : $2.0 \text{ 인} * 165,545 / 900 = 367.8$	367.8	367.8			
소 계	1,081.8	1,081.8			
계	4,625.9	2,380.8	2,175.1	70.0	
전체 합계	4,625	2,380	2,175	70	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 231 부직포설치 /1m2	1,980	271	1,693	16	H24-0231
1. 재 료 비					
부직포(400g/㎡):					
1,590 * 1.0 ㎡ * 1.05 (할증) = 1,669.5	1,669.5		1,669.5		
소 계	1,669.5		1,669.5		
2. 설 치 비					
1) 특별인부 : 0.07 인 / 100 * 214,222 = 149.9	149.9	149.9			
2) 보통인부 : 0.04 인 / 100 * 165,545 = 66.2	66.2	66.2			
공구손료 및 경장비 (노무비의 4%):					
216.1 * 4/100 = 8.6	8.6		8.6		
3) 굴삭기(0.4㎡) Q = 0.001 hr/㎡					
노무비 : 55,700 * 0.001 = 55.7	55.7	55.7			
재료비 : 15,375 * 0.001 = 15.3	15.3		15.3		
경 비 : 16,378 * 0.001 = 16.3	16.3			16.3	
소 계:	312.0	271.8	23.9	16.3	
계	1,981.5	271.8	1,693.4	16.3	
전체 합계	1,980	271	1,693	16	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 232 비닐깔기 /1m2	679	32	647		H24-0232
1. 재 료 비					
비닐(PE필름 0.1mm):					
1.05 M2 * 617 = 647.8	647.8		647.8		
소 계	647.8		647.8		
2. 설 치 비 (재료비의5%)					
647.8 * 5/100 = 32.3	32.3	32.3			
소 계	32.3	32.3			
계	680.1	32.3	647.8		
전체 합계	679	32	647		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 233 물푸기 /1hr	4,173	1,074	2,483	616	H24-0233
1. 물푸기 : 펌프(150mm) + 디젤엔진					
가. 디젤엔진 (15HP)					
2,677 * 1.0 hr = 2,677.0	2,677.0		2,362.0	315.0	
나. 건설용펌프(자흡식 150mm)					
301 * 1.0 hr = 301.0	301.0			301.0	
소 계	2,978.0		2,362.0	616.0	
2. 펌프운전공(품셈8-39, 수중펌프)					
일당운전시간 : 작업시배수 8시간 기준(발전기용)					
운전노무비 : 0.16인/개소.일					
개소당 펌프 1-5대 : 평균설치대수 N=3대/개소					
일반기계운전사: 161,142 * 0.16 / 8 / 3 = 1,074.2	1,074.2	1,074.2			
소 계	1,074.2	1,074.2			
3. 잡재료비(노무비, 기계손료, 운전경비 합계의 3%)					
4,052.2 * 3 / 100 = 121.5	121.5		121.5		
소 계	121.5		121.5		
계	4,173.7	1,074.2	2,483.5	616.0	
전체 합계	4,173	1,074	2,483	616	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 234 PVC 지수판설치 PVC 200*5 /1m	56,323	51,550	4,773		H24-0234
1. 재 료 비					
PVC지수판(200*5): $2,600 * 1.04 \text{ m} = 2,704.0$	2,704.0		2,704.0		
PVC용접봉(3.0mm): $5,000 * 0.042 \text{ kg} = 210.0$	210.0		210.0		
철선(#8) : $1,490 * 0.21 \text{ kg} = 312.9$	312.9		312.9		
소 계	3,226.9		3,226.9		
2. 설 치 비					
특별인부: $214,222 * 0.151 \text{ 인} = 32,347.5$	32,347.5	32,347.5			
보통인부: $165,545 * 0.116 \text{ 인} = 19,203.2$	19,203.2	19,203.2			
소 계	51,550.7	51,550.7			
3. 공구손료(노무비의3%)					
$51,550.7 * 3/100 = 1,546.5$	1,546.5		1,546.5		
소 계	1,546.5		1,546.5		
계	56,324.1	51,550.7	4,773.4		
전체 합계	56,323	51,550	4,773		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 235 드레인보드설치 /1m ²	4,310	271	4,023	16	H24-0235
1. 재료비					
드레인보드: $4,000 * 1.0 = 4,000.0$	4,000.0		4,000.0		
소 계	4,000.0		4,000.0		
2. 설치비					
특별인부: $214,222 * 0.07 \text{ 인} / 100 = 149.9$	149.9	149.9			
보통인부: $165,545 * 0.04 \text{ 인} / 100 = 66.2$	66.2	66.2			
공구손료 및 경장비 (인건비의 4%)					
$216.1 * 4/100 = 8.6$	8.6		8.6		
소 계	224.7	216.1	8.6		
3. 굴삭기(무한궤도 0.4m ²)					
$Q = 0.001 \text{ hr/m}^2$					
노 무 비 : $55,700 * 0.001 = 55.7$	55.7	55.7			
재 료 비 : $15,375 * 0.001 = 15.3$	15.3		15.3		
경 비 : $16,378 * 0.001 = 16.3$	16.3			16.3	
소 계	87.3	55.7	15.3	16.3	
계	4,312.0	271.8	4,023.9	16.3	
전체 합계	4,310	271	4,023	16	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 236 실런트(20*25) 비중1.40 /1m	11,162	8,502	2,660		H24-0236
1. 실런트(20x25MM)					
0.02* 0.025 * 1400 kg/m ³ * 3,800 =2,660.0	2,660.0		2,660.0		
2. 설치비					
방 수 공 : 0.04 인 * 212,562 =8,502.4	8,502.4	8,502.4			
계 :	11,162.4	8,502.4	2,660.0		
전체 합계	11,162	8,502	2,660		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 237 수평창성지수재설치 /1m	1,995		1,995		H24-0237
1. 수평창성지수재					
재료비 : 1.0 $\times 1,900 = 1,900.0$	1,900.0		1,900.0		
소 계 :	1,900.0		1,900.0		
2. 설치비 (재료비의 5%)					
$1,900 \times 0.05 = 95.0$	95.0		95.0		
소 계 :	95.0		95.0		
계 :	1,995.0		1,995.0		
전체 합계	1,995		1,995		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 238 강관파일함타(디젤함머) 수직항향타,0500 /1m	20,074	15,923	1,618	2,533	H24-0238
1. 함 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 분/hr					
- 사용장비: 크레인 (무한궤도 25 ton)					
재 료 비: 14,664/Q*(TC-Te)/TC= 676.1	676.1		676.1		
노 무 비: 55,700/Q= 3,438.2	3,438.2	3,438.2			
경 비: 29,557/Q= 1,824.5	1,824.5			1,824.5	
소 계	5,938.8	3,438.2	676.1	1,824.5	
2. 디젤 파일함머 2.2 ton					
재 료 비: 20,429/Q*(TC-Te)/TC= 941.9	941.9		941.9		
노 무 비: 55,700/Q= 3,438.2	3,438.2	3,438.2			
경 비: 11,480/Q= 708.6	708.6			708.6	
소 계	5,088.7	3,438.2	941.9	708.6	
3. 인 건 비					
비 계 공: 3 인 *280,472/8/Q= 6,492.4	6,492.4	6,492.4			
보통인부: 2 인 *165,545/8/Q= 2,554.7	2,554.7	2,554.7			
소 계	9,047.1	9,047.1			
계	20,074.6	15,923.5	1,618.0	2,533.1	
전체 합계	20,074	15,923	1,618	2,533	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 239 강관파일항타 경사항,0500 /1m	23,083	18,311	1,860	2,912	H24-0239
1. 항 타 비 : 수직항의 115%					
- 산근 # 238 참조					
재 료 비: $1,618 * 1.15 = 1,860.7$	1,860.7		1,860.7		# 238
노 무 비: $15,923 * 1.15 = 18,311.4$	18,311.4	18,311.4			# 238
경 비: $2,533 * 1.15 = 2,912.9$	2,912.9			2,912.9	# 238
계	<u>23,085.0</u>	<u>18,311.4</u>	<u>1,860.7</u>	<u>2,912.9</u>	
전체 합계	23,083	18,311	1,860	2,912	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 240 강관말뚝두부정리 Φ 508 /1본	25,827	23,226	1,923	678	H24-0240
1. 두부정리(Φ 508.0)					
1) 재료비 및 설치비					
용 접 공: $267,021 * 0.047 \text{ 인} = 12,549.9$	12,549.9	12,549.9			
보 통 인부: $165,545 * 0.047 \text{ 인} = 7,780.6$	7,780.6	7,780.6			
산 소: $3.03 * 113 \text{ L} = 342.3$	342.3		342.3		
프로판가스: $1,936 * 0.13 \text{ KG} = 251.6$	251.6		251.6		
2) 기계경비 (굴삭기(0.2 m^3))					
Q = 0.052 hr					
재 료 비: $7,701 * 0.052 = 400.4$	400.4		400.4		
노 무 비: $55,700 * 0.052 = 2,896.4$	2,896.4	2,896.4			
경 비: $13,041 * 0.052 = 678.1$	678.1			678.1	
3)기구손료(인력품의 4%)					
$23,226.9 * 4/100 = 929.0$	929.0		929.0		
계	25,828.3	23,226.9	1,923.3	678.1	
전체 합계	25,827	23,226	1,923	678	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 241 교면방수 침투식(2회) /1m2 (2020년 강원도 설계기준 참조)	10,596	5,291	5,305		H24-0241
1. 재 료 비					
침투식방수제: 0.4 l * 13,000 =5,200.0	5,200.0		5,200.0		
소 계	5,200.0		5,200.0		
2. 인 건 비					
방 수 공 : 0.021 인 * 212,562 =4,463.8	4,463.8	4,463.8			
보통인부 : 0.005 인 *165,545 =827.7	827.7	827.7			
소 계	5,291.5	5,291.5			
3. 기구손료 (인건비의 2%)					
5,291.5 *2/100 =105.8	105.8		105.8		
소 계	105.8		105.8		
계	10,597.3	5,291.5	5,305.8		
전체 합계	10,596	5,291	5,305		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 242 교면방수 도막식(4회) /1m2	44,594	27,855	16,739		H24-0242
1. 재 료 비					
1차(도막방수제): 2.5 KG * 5,000 = 12,500.0	12,500.0		12,500.0		
2차(도막방수제): 1.05 m ² * 2,000 = 2,100.0	2,100.0		2,100.0		
접착제: 0.3 L * 3,333 = 999.9	999.9		999.9		
소 계	15,599.9		15,599.9		
2. 바탕처리					
방 수 공: 0.036 인 * 212,562 = 7,652.2	7,652.2	7,652.2			
보통인부: 0.015 인 * 165,545 = 2,483.1	2,483.1	2,483.1			
공구손료 및 경장비(노무비의 6%)					
10,135.3 * 6/100 = 608.1	608.1		608.1		
소 계	10,743.4	10,135.3	608.1		
3. 도막방수					
방 수 공: 0.06 인 * 212,562 = 12,753.7	12,753.7	12,753.7			
보통인부: 0.03 인 * 165,545 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
공구손료 및 경장비(노무비의 3%)					
17,720 * 3/100 = 531.6	531.6		531.6		
소 계	18,251.6	17,720.0	531.6		
계	44,594.9	27,855.3	16,739.6		
전체 합계	44,594	27,855	16,739		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 243 교면방수 시트방수 /1m2	34,100	24,074	10,026		H24-0243
1. 재 료 비					
시트방수재(ECB): 1.2 m ² * 7,500 = 9,000.0	9,000.0		9,000.0		
소 계	9,000.0		9,000.0		
2. 바탕처리					
방 수 공: 0.036 인 * 212,562 = 7,652.2	7,652.2	7,652.2			
보통인부: 0.015 인 * 165,545 = 2,483.1	2,483.1	2,483.1			
공구손료 및 경장비(노무비의 6%)					
10,135.3 * 6/100 = 608.1	608.1		608.1		
소 계	10,743.4	10,135.3	608.1		
3. 시트방수					
방 수 공: 0.05 인 * 212,562 = 10,628.1	10,628.1	10,628.1			
보통인부: 0.02 인 * 165,545 = 3,310.9	3,310.9	3,310.9			
공구손료 및 경장비(노무비의 3%)					
13,939 * 3/100 = 418.1	418.1		418.1		
소 계	14,357.1	13,939.0	418.1		
계	34,100.5	24,074.3	10,026.2		
전체 합계	34,100	24,074	10,026		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 244 몰탈(재료비제외) 1:2 /1m3	109,259	109,259			H24-0244
1. 재 료 비					
1) 시 멘 트 (680kg) : 별 산					
2) 모 래 (0.98㎡) : 별 산					
소 계					
2. 인 력					
보통인부: 0.66 인 * 165,545 = 109,259.7	109,259.7	109,259.7			
소 계	109,259.7	109,259.7			
계	<u>109,259.7</u>	<u>109,259.7</u>			
전체 합계	109,259	109,259			

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 245 몰탈(재료비제외) 1:3 /1m3	109,259	109,259			H24-0245
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 * 165,545 = 109,259.7	109,259.7	109,259.7			
소 계	109,259.7	109,259.7			
계	<u>109,259.7</u>	<u>109,259.7</u>			
전체 합계	109,259	109,259			

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 246 무수축 모르타르 /1m3 % 배합비 (M3당) 혼화제 : 15 (KG) 모 래 : 1,000 (KG) 시멘트 : 1,000 (KG) W/C : 25-30 % ----- 계 : 2,015 (KG) (강도 600 (KG/CM2) 이상)	638,504	417,254	221,250		H24-0246
1. 재 료 비 가) 혼화제 : 15 KG * 1.02 * 2,500 = 38,250.0 나) 모래 구입 및 운반 1000/1600 KG * 31,000 =19,375.0 다) 시멘트구입및 운반 1000KG 1000/40 * 6,545 =163,625.0 소 계	38,250.0 19,375.0 163,625.0 221,250.0		38,250.0 19,375.0 163,625.0 221,250.0		# 452
2. 배합 및 치기 보통인부 : 1.10 인 * 165,545 = 182,099.5 콘크리트공 : 0.90 인 * 261,283 = 235,154.7 소 계	182,099.5 235,154.7 417,254.2	182,099.5 235,154.7 417,254.2			
계 전체 합계	638,504.2 638,504	417,254.2 417,254	221,250.0 221,250		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 247 무수축 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)	709,848	562,196	147,652		H24-0247
1. 재료비 가) 혼화제 : 10 KG * 1.02 * 2,500 = 25,500.0 나) 모래 구입 및 운반 600/1600 KG *31,000= 11,625.0 다) 시멘트구입및 운반 600KG 600/40*6,545 =98,175.0 라) 자갈구입및 운반 1000KG 1000 KG * 21,000 /1700 kg/m ³ = 12,352.9 소 계 :	25,500.0 11,625.0 98,175.0 12,352.9 147,652.9		25,500.0 11,625.0 98,175.0 12,352.9 147,652.9		# 452
2. 배합 및 치기 보통인부 : 1.36 인 * 165,545 = 225,141.2 콘크리트공 : 1.29 인 * 261,283 = 337,055.0 소 계 :	225,141.2 337,055.0 562,196.2	225,141.2 337,055.0 562,196.2			
계 : 전체 합계	709,849.1 709,848	562,196.2 562,196	147,652.9 147,652		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 248 교명판 황동주물 /1ea	179,382	8,542	170,840		H24-0248
1.재 료 비					
Q = 0.45 * 0.2 * 0.01 * 8400 = 7.56 kg					
황동주물(450x200x10): 22,000*7.56=166,320.0	166,320.0		166,320.0		
L형앵커볼트(19x250): 1,130 * 4 EA =4,520.0	4,520.0		4,520.0		
소 계:	170,840.0		170,840.0		
2. 설치비(재료비의5%)					
170,840 * 5/100 = 8,542.0	8,542.0	8,542.0			
소 계:	8,542.0	8,542.0			
계:	179,382.0	8,542.0	170,840.0		
전체 합계	179,382	8,542	170,840		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 249 설명판 황동주물 /1ea	295,806	14,086	281,720		H24-0249
1.재 료 비					
Q = 0.50 * 0.3 * 0.01 * 8400 = 12.60 kg					
황동주물(450x200x10): 22,000*12.6=277,200.0	277,200.0		277,200.0		
L형앵커볼트(19x250): 1,130 * 4 EA =4,520.0	4,520.0		4,520.0		
소 계:	281,720.0		281,720.0		
2. 설치비(재료비의5%)					
281,720 * 5/100 = 14,086.0	14,086.0	14,086.0			
소 계:	14,086.0	14,086.0			
계:	295,806.0	14,086.0	281,720.0		
전체 합계	295,806	14,086	281,720		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 250 T.B.M설치 알루미늄주물 /1ea	121,800	5,800	116,000		H24-0250
1. 재 료 비					
알루미늄 주물 (5KG/EA)					
재 료 비 : 5.0 kg * 23,200 = 116,000.0	116,000.0		116,000.0		
소 계	116,000.0		116,000.0		
2. 설치비(재료비의 5%)					
노 무 비: 116,000 * 0.05 = 5,800.0	5,800.0	5,800.0			
소 계	5,800.0	5,800.0			
계	121,800.0	5,800.0	116,000.0		
전체 합계	121,800	5,800	116,000		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 251 물끊기홈(NOTCH) 설치 알루미늄 /1m	3,692	175	3,517		H24-0251
1. 재 료 비					
알루미늄판(T=2mm): 4,990 * 0.705 KG = 3,517.9	3,517.9		3,517.9		
소 계	3,517.9		3,517.9		
2. 설 치 비(주재료비의5%)					
3,517.9 * 5/100 = 175.8	175.8	175.8			
소 계	175.8	175.8			
계	3,693.7	175.8	3,517.9		
전체 합계	3,692	175	3,517		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 252 전선관설치 ϕ 54MM /1m	2,357	214	2,143		H24-0252
1. 자 재 비					
PVC전선관(54mm): $2,081 \times 1.0 \text{ m} \times 1.03 = 2,143.4$	2,143.4		2,143.4		
소 계	2,143.4		2,143.4		
2. 설 치 비(주재료비의 10%)					
$2,143.4 \times 0.10 = 214.3$	214.3	214.3			
소 계	214.3	214.3			
계	2,357.7	214.3	2,143.4		
전체 합계	2,357	214	2,143		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 253 집수구 육상용(주철) /1ea	390,600	18,600	372,000		H24-0253
1. 재 료 비					
집수구(STS 250×50): 1 EA * 372,000= 372,000.0	372,000.0		372,000.0		
소 계	372,000.0		372,000.0		
2. 설 치 비(재료비의 5%)					
372,000 * 5/100 = 18,600.0	18,600.0	18,600.0			
소 계	18,600.0	18,600.0			
계	390,600.0	18,600.0	372,000.0		
전체 합계	390,600	18,600	372,000		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 254 동상방지층포설및다짐 인력식, 소규모 / 1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 165 m ³ ## 시간당 작업량: Q = 165 / 8 hr = 20.63 m ³ /hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (굴삭기, 무한계도 0.6m ³) 재 료 비: 15,841 / 20.63 = 767.8 노 무 비: 55,700 / 20.63 = 2,699.9 경 비: 21,957 / 20.63 = 1,064.3 2) 다 짐(진동롤러 핸드가이드식, 0.7ton) 재 료 비: 3,164 / 20.63 = 153.3 노 무 비: 33,571 / 20.63 = 1,627.2 경 비: 1,846 / 20.63 = 89.4 3) 살수(물탱크, 5,500ℓ) 재 료 비: 15,390 / 20.63*0.5 = 373.0 노 무 비: 47,231 / 20.63*0.5 = 1,144.7 경 비: 9,470 / 20.63*0.5 = 229.5 소 계 8,149.1 5,471.8 1,294.1 1,383.2 2. 포설인부 포설공 : 205,982 * 2 인 / 165 = 2,496.7 보통인부: 165,545 * 2 인 / 165 = 2,006.6 소 계 4,503.3 4,503.3 계 12,652.4 9,975.1 1,294.1 1,383.2 전체 합계 12,652 9,975 1,294 1,383					H24-0254

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 255 동상방지층포설맞다짐 기계시공-길어깨포장 /1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 250 m ³ ## 시간당 작업량: Q = 250 / 8 hr = 31.25 m ³ /hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (굴삭기, 무한계도 1.0m ³) 재 료 비: 30,284 / 31.25 = 969.0 노 무 비: 55,700 / 31.25 = 1,782.4 경 비: 27,901 / 31.25 = 892.8 2) 다 짐(진동롤러 자주식 12.0ton) 재 료 비: 26,147 / 31.25 = 836.7 노 무 비: 55,700 / 31.25 = 1,782.4 경 비: 27,402 / 31.25 = 876.8 3) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 21,348 / 31.25*0.5 = 341.5 노 무 비: 47,231 / 31.25*0.5 = 755.6 경 비: 18,163 / 31.25*0.5 = 290.6 소 계 8,527.8 4,320.4 2,147.2 2,060.2 2. 포설인부 포설공 : 205,982 * 2 인 / 250 = 1,647.8 보통인부: 165,545 * 2 인 / 250 = 1,324.3 소 계 2,972.1 2,972.1 계 11,499.9 7,292.5 2,147.2 2,060.2 전체 합계 11,499 7,292 2,147 2,060					H24-0255

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 256 동상방지층포설및다짐 기계시공-본선포장 /1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 600 m ³ ## 시간당 작업량: Q = 600 / 8 hr = 75.00 m ³ /hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (모터그레이더, 3.6m) 재 료 비: 28,665 / 75 = 382.2 노 무 비: 55,700 / 75 = 742.6 경 비: 43,769 / 75 = 583.5 2) 다 짐(진동롤러 자주식 12.0ton) 재 료 비: 26,147 / 75 = 348.6 노 무 비: 55,700 / 75 = 742.6 경 비: 27,402 / 75 = 365.3 3) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 21,348 / 75*0.5 = 142.3 노 무 비: 47,231 / 75*0.5 = 314.8 경 비: 18,163 / 75*0.5 = 121.0 소 계 3,742.9 1,800.0 873.1 1,069.8 2. 포설인부 포설공 : 205,982 * 2 인 / 600 = 686.6 소 계 686.6 686.6 계 4,429.5 2,486.6 873.1 1,069.8 전체 합계 4,428 2,486 873 1,069					H24-0256

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 257 보조기증포설맞다짐 인력, 소규모 /1m3	13,918	10,974	1,423	1,521	H24-0257
## 일당 작업량: Q1 = 150 m ³					
## 시간당 작업량: Q = 150 / 8 hr = 18.75 m ³ /hr					
1. 장 비 비					
1) 포 설 (굴삭기, 무한궤도 0.6m ³)					
재 료 비: 15,841 / 18.75 = 844.8	844.8		844.8		
노 무 비: 55,700 / 18.75 = 2,970.6	2,970.6	2,970.6			
경 비: 21,957 / 18.75 = 1,171.0	1,171.0			1,171.0	
2) 다 짐(진동롤러 핸드가이드식, 0.7ton)					
재 료 비: 3,164 / 18.75 = 168.7	168.7		168.7		
노 무 비: 33,571 / 18.75 = 1,790.4	1,790.4	1,790.4			
경 비: 1,846 / 18.75 = 98.4	98.4			98.4	
3) 살수(울탱크, 5,500ℓ)					
재 료 비: 15,390 / 18.75*0.5 = 410.4	410.4		410.4		
노 무 비: 47,231 / 18.75*0.5 = 1,259.4	1,259.4	1,259.4			
경 비: 9,470 / 18.75*0.5 = 252.5	252.5			252.5	
소 계	8,966.2	6,020.4	1,423.9	1,521.9	
2. 포설인부					
포설공 : 205,982 * 2 인 / 150 = 2,746.4	2,746.4	2,746.4			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 150 = 2,207.2	2,207.2	2,207.2			
소 계	4,953.6	4,953.6			
계	13,919.8	10,974.0	1,423.9	1,521.9	
전체 합계	13,918	10,974	1,423	1,521	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 258 보조기증포설맞다짐 기계시공-길어깨포장 /1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 225 m ³ ## 시간당 작업량: Q = 225 / 8 hr = 28.13 m ³ /hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (굴삭기, 무한궤도 1.0m ³) 재 료 비: 30,284 / 28.13 = 1,076.5 노 무 비: 55,700 / 28.13 = 1,980.0 경 비: 27,901 / 28.13 = 991.8 2) 다 짐(진동롤러 자주식 12.0ton) 재 료 비: 26,147 / 28.13 = 929.5 노 무 비: 55,700 / 28.13 = 1,980.0 경 비: 27,402 / 28.13 = 974.1 3) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 21,348 / 28.13*0.5 = 379.4 노 무 비: 47,231 / 28.13*0.5 = 839.5 경 비: 18,163 / 28.13*0.5 = 322.8 소 계 9,473.6 4,799.5 2,385.4 2,288.7 2. 포설인부 포설공 : 205,982 * 2 인 / 225 = 1,830.9 보통인부: 165,545 * 1 인 / 225 = 735.7 소 계 2,566.6 2,566.6 계 12,040.2 7,366.1 2,385.4 2,288.7 전체 합계 12,039 7,366 2,385 2,288					H24-0258

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 259 보조기증포설맞다짐 기계시공-본선포장 /1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 550 m ² ## 시간당 작업량: Q = 550 / 8 hr = 68.75 m ² /hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (모터그레이더, 3.6m) 재 료 비: 28,665 / 68.75 = 416.9 노 무 비: 55,700 / 68.75 = 810.1 경 비: 43,769 / 68.75 = 636.6 2) 다 짐(진동롤러 자주식 12.0ton) 재 료 비: 26,147 / 68.75 = 380.3 노 무 비: 55,700 / 68.75 = 810.1 경 비: 27,402 / 68.75 = 398.5 3) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 21,348 / 68.75*0.5 = 155.2 노 무 비: 47,231 / 68.75*0.5 = 343.4 경 비: 18,163 / 68.75*0.5 = 132.0 소 계 _____	4,831	2,712	952	1,167	H24-0259
소 계 _____	4,083.1	1,963.6	952.4	1,167.1	
2. 포설인부 포설공 : 205,982 * 2 인 / 550 = 749.0 소 계 _____	749.0	749.0			
소 계 _____	749.0	749.0			
계 _____	4,832.1	2,712.6	952.4	1,167.1	
전체 합계 _____	4,831	2,712	952	1,167	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 260 입도조정기충포설및다짐 인력,소규모 /1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 135 m ³ ## 시간당 작업량: Q = 135 / 8 hr = 16.88 m ³ /hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (굴삭기, 무한계도 0.6m ³) 재 료 비: 15,841 / 16.88 = 938.4 노 무 비: 55,700 / 16.88 = 3,299.7 경 비: 21,957 / 16.88 = 1,300.7 2) 다 짐(진동롤러 핸드가이드식, 0.7ton) 재 료 비: 3,164 / 16.88 = 187.4 노 무 비: 33,571 / 16.88 = 1,988.8 경 비: 1,846 / 16.88 = 109.3 3) 살수(물탱크, 5,500ℓ) 재 료 비: 15,390 / 16.88*0.5 = 455.8 노 무 비: 47,231 / 16.88*0.5 = 1,399.0 경 비: 9,470 / 16.88*0.5 = 280.5 소 계 9,959.6 6,687.5 1,581.6 1,690.5 2. 포설인부 포설공 : 205,982 * 2 인 / 135 = 3,051.5 보통인부: 165,545 * 2 인 / 135 = 2,452.5 소 계 5,504.0 5,504.0 계 15,463.6 12,191.5 1,581.6 1,690.5 전체 합계 15,462 12,191 1,581 1,690					H24-0260

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 261 입도조정기층포설및다짐 기계시공-길어깨포장 /1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 200 m ³ ## 시간당 작업량: Q = 200 / 8 hr = 25.00 m ³ /hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (굴삭기, 무한궤도 1.0m ³) 재 료 비: 30,284 / 25 = 1,211.3 노 무 비: 55,700 / 25 = 2,228.0 경 비: 27,901 / 25 = 1,116.0 2) 다 짐(진동롤러 자주식 12.0ton) 재 료 비: 26,147 / 25 = 1,045.8 노 무 비: 55,700 / 25 = 2,228.0 경 비: 27,402 / 25 = 1,096.0 3) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 21,348 / 25*0.5 = 426.9 노 무 비: 47,231 / 25*0.5 = 944.6 경 비: 18,163 / 25*0.5 = 363.2 소 계 10,659.8 5,400.6 2,684.0 2,575.2 2. 포설인부 포설공 : 205,982 * 2 인 / 200 = 2,059.8 보통인부: 165,545 * 1 인 / 200 = 827.7 소 계 2,887.5 2,887.5 계 13,547.3 8,288.1 2,684.0 2,575.2 전체 합계 13,547 8,288 2,684 2,575					H24-0261

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 262 입도조정기층포설및다짐 기계시공-본선포장 /1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 500 m³ ## 시간당 작업량: Q = 500 / 8 hr = 62.50 m³/hr 1. 장 비 비 1) 포 설 (모터그레이더, 3.6m) 재 료 비: 28,665 / 62.5 = 458.6 노 무 비: 55,700 / 62.5 = 891.2 경 비: 43,769 / 62.5 = 700.3 2) 다 짐(진동롤러 자주식 12.0ton) 재 료 비: 26,147 / 62.5 = 418.3 노 무 비: 55,700 / 62.5 = 891.2 경 비: 27,402 / 62.5 = 438.4 3) 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재 료 비: 21,348 / 62.5*0.5 = 170.7 노 무 비: 47,231 / 62.5*0.5 = 377.8 경 비: 18,163 / 62.5*0.5 = 145.3 소 계 4,491.8 2,160.2 1,047.6 1,284.0 2. 포설인부 포설공 : 205,982 * 2 인 / 500 = 823.9 소 계 823.9 823.9 계 5,315.7 2,984.1 1,047.6 1,284.0 전체 합계 5,315 2,984 1,047 1,284					H24-0262

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 263 투배수성포장 기계, 소규모 /1m3 ## 일당 작업량: Q1 = 1600 m ³ (시공폭 2m미만) ## 시간당 작업량: Q = 1,600 / 8 hr = 200.00 m ³ /hr 1. 배치인원 포 장 공: 258,360 * 3 인 / 1,600 = 484.4 보통인부(포설): 165,545 * 1 인 / 1,600 = 103.4 소 계:	2,951	2,098	310	543	H24-0263
2. 포설 및 다짐					
1) 아스팔트 페이버(피니셔, 1.7m)					
재 료 비: 9,534 / 200 = 47.6	47.6		47.6		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 48,578 / 200 = 242.8	242.8			242.8	
소 계:	587.8	587.8			
2) 굴삭기(타이어 0.6m ³)					
재 료 비: 18,310 / 200 = 91.5	91.5		91.5		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 25,680 / 200 = 128.4	128.4			128.4	
소 계:	498.4	278.5	91.5	128.4	
3) 머캐덤롤러(자주식, 8-10ton)					
재 료 비: 11,416 / 200 = 57.0	57.0		57.0		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 9,693 / 200 = 48.4	48.4			48.4	
소 계:	383.9	278.5	57.0	48.4	
4) 타이어롤러(자주식, 5-8ton)					
재 료 비: 7,672 / 200 = 38.3	38.3		38.3		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 11,458 / 200 = 57.2	57.2			57.2	
소 계:	374.0	278.5	38.3	57.2	
5) 탠덤롤러(자주식, 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 200 = 37.5	37.5		37.5		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 8,525 / 200 = 42.6	42.6			42.6	
소 계:	358.6	278.5	37.5	42.6	
6) 물탱크(5500L)					
재 료 비: 15,390 / 200 * 0.5 = 38.4	38.4		38.4		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $47,231 / 200 * 0.5 = 118.0$	118.0	118.0			
경 비: $9,470 / 200 * 0.5 = 23.6$	23.6			23.6	
소 계:	180.0	118.0	38.4	23.6	
계	<u>2,951.6</u>	<u>2,098.3</u>	<u>310.3</u>	<u>543.0</u>	
전체 합계	2,951	2,098	310	543	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 264 투배수성포장 2.0≤B<3 /1m2</p> <p>## 일당 작업량: Q1 = 2100 m²</p> <p>## 시간당 작업량: Q = 2,100 / 8 hr = 262.50 m²/hr</p> <p>1. 포설 및 다짐</p> <p>1) 포 설 (아스팔트 페이버, 3.0m)</p> <p>재 료 비: 17,707 / 262.5 = 67.4</p> <p>노 무 비: 55,700 / 262.5 = 212.1</p> <p>경 비: 53,540 / 262.5 = 203.9</p> <p>소 계</p> <p>2) 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton) : 2대</p> <p>재 료 비: 13,969 / 262.5 * 2 대 = 106.4</p> <p>노 무 비: 55,700 / 262.5 * 2 대 = 424.3</p> <p>경 비: 12,102 / 262.5 * 2 대 = 92.2</p> <p>소 계</p> <p>3) 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton)</p> <p>재 료 비: 7,510 / 262.5 = 28.6</p> <p>노 무 비: 55,700 / 262.5 = 212.1</p> <p>경 비: 8,525 / 262.5 = 32.4</p> <p>소 계</p> <p>4) 살수(물탱크, 16,000 ℓ)</p> <p>재 료 비: 21,348 / 262.5*0.5 = 40.6</p> <p>노 무 비: 47,231 / 262.5*0.5 = 89.9</p> <p>경 비: 18,163 / 262.5*0.5 = 34.5</p> <p>소 계</p> <p>2. 포설인부</p> <p>포 장 공: 258,360 * 4 인 / 2,100 = 492.1</p> <p>보통인부: 165,545 * 1 인 / 2,100 = 78.8</p> <p>소 계</p> <p>계</p> <p>전체 합계</p>	<p>2,115</p> <p>67.4</p> <p>212.1</p> <p>203.9</p> <hr/> <p>483.4</p> <p>106.4</p> <p>424.3</p> <p>92.2</p> <hr/> <p>622.9</p> <p>28.6</p> <p>212.1</p> <p>32.4</p> <hr/> <p>273.1</p> <p>40.6</p> <p>89.9</p> <p>34.5</p> <hr/> <p>165.0</p> <p>492.1</p> <p>78.8</p> <hr/> <p>570.9</p> <p>2,115.3</p> <hr/> <p>2,115</p>	<p>1,509</p> <p>212.1</p> <p>424.3</p> <p>212.1</p> <p>212.1</p> <p>89.9</p> <p>492.1</p> <p>78.8</p> <hr/> <p>570.9</p> <p>1,509.3</p> <hr/> <p>1,509</p>	<p>243</p> <p>67.4</p> <p>106.4</p> <p>28.6</p> <p>40.6</p> <p>363</p> <hr/> <p>363.0</p> <hr/> <p>243</p>	<p>363</p> <p>203.9</p> <p>92.2</p> <p>32.4</p> <p>34.5</p> <p>363</p> <hr/> <p>363.0</p> <hr/> <p>363</p>	<p>H24-0264</p>

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 266 프라이م 코팅(인력) RS(C)-3, 100 ℓ /a /1m ² ## 일당 작업량: Q1 = 8000 m ² ## 시간당 작업량: Q = 8,000 / 8 hr = 1,000.00 m ² /hr 1. 재 료 비 아스팔트 (RSC-3) : 100 ℓ/a : 별도계산 2. 살 포 (아스팔트 스프레이 수동식 400 L) 재 료 비: 1,677 / 1,000 = 1.6 노 무 비: 33,571 / 1,000 = 33.5 경 비: 743 / 1,000 = 0.7 소 계 3. 인 건 비 보통인부: 165,545 * 2 인 / 8,000 = 41.3 소 계 계 전체 합계	75 1.6 33.5 0.7 35.8 41.3 41.3 77.1 75	74 33.5 33.5 33.5 41.3 41.3 74.8 74	1 1.6 1.6 1.6 1	0.7 0.7 0.7 0.7 0.7	H24-0266

충청북도

단가산출

산출근거	합계	노무비	재료비	경비	비고
산근 # 267 프라이밍 코팅(기계) RS(C)-3, 100 ℓ / a / 1m ² ## 일당 작업량: Q1 = 20000 m ² ## 시간당 작업량: Q = 20,000 / 8 hr = 2,500.00 m ² /hr 1. 재료비 아스팔트 (RSC-3) : 100 ℓ / a : 별도계산 2. 살포 (아스팔트디스트리뷰터 3800 L) 재료비: 17,344 / 2,500 = 6.9 노무비: 55,700 / 2,500 = 22.2 경비: 15,067 / 2,500 = 6.0 소계 3. 인건비 보통인부: 165,545 * 1 인 / 20,000 = 8.2 소계 계 전체 합계	42	30	6	6	H24-0267
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
소 계	35.1	22.2	6.9	6.0	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
소 계	8.2	8.2			
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
계	43.3	30.4	6.9	6.0	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
전체 합계	42	30	6	6	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 269 택코팅(기계) RS(C)-4,30 ℓ /a /1m ² ## 일당 작업량: Q1 = 20000 m ² ## 시간당 작업량: Q = 20,000 / 8 hr = 2,500.00 m ² /hr 1. 재 료 비 아스팔트 (RSC-3) : 75 ℓ /a : 별도계산 2. 살 포 (아스팔트디스트리뷰터 3800 L) 재 료 비: 17,344 / 2,500 = 6.9 노 무 비: 55,700 / 2,500 = 22.2 경 비: 15,067 / 2,500 = 6.0 소 계 3. 인 건 비 보통인부: 165,545 * 1 인 / 20,000 = 8.2 소 계 계 전체 합계	42 35.1 8.2 8.2 <u>43.3</u> 42	30 22.2 8.2 8.2 <u>30.4</u> 30	6 6.9 <u>6.9</u> 6	6 6.0 <u>6.0</u> 6	H24-0269

단가산출

산출근거	합계	노무비	재료비	경비	비고
산근 # 270 기층아스콘포설및다짐 소규모포설 t=7.5cm이하 /1m2	6,617	5,793	471	353	H24-0270
## 일당 작업량: Q1 = 320 m ²					
## 시간당 작업량: Q = 320 / 8 hr = 40.00 m ² /hr					
1. 배치인원					
포장공: 258,360 * 2 인 / 320 = 1,614.7	1,614.7	1,614.7			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 320 = 517.3	517.3	517.3			
소계	2,132.0	2,132.0			
2. 포설(로더,타이어0.57m ²)					
재료비: 6,415 / 40 = 160.3	160.3		160.3		
노무비: 55,700 / 40 = 1,392.5	1,392.5	1,392.5			
경비: 6,979 / 40 = 174.4	174.4			174.4	
소계	1,727.2	1,392.5	160.3	174.4	
3. 다짐					
1) 플레이트 콤팩트 1.5ton					
재료비: 1,582 / 40 = 39.5	39.5		39.5		
노무비: 33,571 / 40 = 839.2	839.2	839.2			
경비: 582 / 40 = 14.5	14.5			14.5	
소계	893.2	839.2	39.5	14.5	
2) 진동롤러 핸드가이드식 0.7ton					
재료비: 3,164 / 40 = 79.1	79.1		79.1		
노무비: 33,571 / 40 = 839.2	839.2	839.2			
경비: 1,846 / 40 = 46.1	46.1			46.1	
소계	964.4	839.2	79.1	46.1	
4. 살수(물탱크, 5,500ℓ)					
재료비: 15,390 / 40 * 0.5 = 192.3	192.3		192.3		
노무비: 47,231 / 40 * 0.5 = 590.3	590.3	590.3			
경비: 9,470 / 40 * 0.5 = 118.3	118.3			118.3	
소계	900.9	590.3	192.3	118.3	
계	6,617.7	5,793.2	471.2	353.3	
전체 합계	6,617	5,793	471	353	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 271 기층아스콘포설및다짐 소형장비(5-7cm) /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 1750 m ² (1층 포설두께 8-10cm) ## 시간당 작업량: Q = 1,750 / 8 hr = 218.75 m ² /hr 1. 배치인원 포 장 공: 258,360 * 3 인 / 1,750 = 442.9 보통인부: 165,545 * 1 인 / 1,750 = 94.5 소 계 2. 포 설 1) 아스팔트 피니셔 1.7m 재 료 비: 9,534 / 218.75 = 43.5 노 무 비: 55,700 / 218.75 = 254.6 경 비: 48,578 / 218.75 = 222.0 소 계 2) 굴삭기,타이어 0.6m ² 재 료 비: 18,310 / 218.75 = 83.7 노 무 비: 55,700 / 218.75 = 254.6 경 비: 25,680 / 218.75 = 117.3 소 계 3. 다 짐 1) 머캐덤(자주식 8-10ton) 재 료 비: 11,416 / 218.75 = 52.1 노 무 비: 55,700 / 218.75 = 254.6 경 비: 9,693 / 218.75 = 44.3 소 계 2) 타이어롤러 (자주식 5-8ton) 재 료 비: 7,672 / 218.75 = 35.0 노 무 비: 55,700 / 218.75 = 254.6 경 비: 11,458 / 218.75 = 52.3 소 계 3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton) 재 료 비: 7,510 / 218.75 = 34.3 노 무 비: 55,700 / 218.75 = 254.6 경 비: 8,525 / 218.75 = 38.9 소 계 4. 살수(물탱크, 5,500ℓ)	2,697	1,918	283	496	H24-0271
	442.9	442.9			
	94.5	94.5			
	537.4	537.4			
	43.5		43.5		
	254.6	254.6			
	222.0			222.0	
	520.1	254.6	43.5	222.0	
	83.7		83.7		
	254.6	254.6			
	117.3			117.3	
	455.6	254.6	83.7	117.3	
	52.1		52.1		
	254.6	254.6			
	44.3			44.3	
	351.0	254.6	52.1	44.3	
	35.0		35.0		
	254.6	254.6			
	52.3			52.3	
	341.9	254.6	35.0	52.3	
	34.3		34.3		
	254.6	254.6			
	38.9			38.9	
	327.8	254.6	34.3	38.9	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
재 료 비: $15,390 / 218.75 \times 0.5 = 35.1$	35.1		35.1		
노 무 비: $47,231 / 218.75 \times 0.5 = 107.9$	107.9	107.9			
경 비: $9,470 / 218.75 \times 0.5 = 21.6$	21.6			21.6	
소 계	164.6	107.9	35.1	21.6	
계	<u>2,698.4</u>	<u>1,918.3</u>	<u>283.7</u>	<u>496.4</u>	
전체 합계	2,697	1,918	283	496	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 272 기층아스콘포설및다짐 소형장비(8-10cm) / 1m²</p> <p>## 일당 작업량: Q1 = 1600 m² (1층 포설두께 8-10cm)</p> <p>## 시간당 작업량: Q = 1,600 / 8 hr = 200.00 m²/hr</p> <p>1. 배치인원</p> <p>포 장 공: 258,360 * 3 인 / 1,600 = 484.4</p> <p>보통인부: 165,545 * 1 인 / 1,600 = 103.4</p> <p>소 계</p> <hr/> <p>2. 포 설</p> <p>1) 아스팔트 피니셔 1.7m</p> <p>재 료 비: 9,534 / 200 = 47.6</p> <p>노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5</p> <p>경 비: 48,578 / 200 = 242.8</p> <p>소 계</p> <hr/> <p>2) 굴삭기,타이어 0.6m³</p> <p>재 료 비: 18,310 / 200 = 91.5</p> <p>노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5</p> <p>경 비: 25,680 / 200 = 128.4</p> <p>소 계</p> <hr/> <p>3. 다 짐</p> <p>1) 머캐덤(자주식 8-10ton)</p> <p>재 료 비: 11,416 / 200 = 57.0</p> <p>노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5</p> <p>경 비: 9,693 / 200 = 48.4</p> <p>소 계</p> <hr/> <p>2) 타이어롤러 (자주식 5-8ton)</p> <p>재 료 비: 7,672 / 200 = 38.3</p> <p>노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5</p> <p>경 비: 11,458 / 200 = 57.2</p> <p>소 계</p> <hr/> <p>3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)</p> <p>재 료 비: 7,510 / 200 = 37.5</p> <p>노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5</p> <p>경 비: 8,525 / 200 = 42.6</p> <p>소 계</p> <hr/> <p>4. 살수(물탱크, 5,500ℓ)</p>	<p>2,951</p> <p>484.4</p> <p>103.4</p> <hr/> <p>587.8</p> <hr/> <p>47.6</p> <p>278.5</p> <p>242.8</p> <hr/> <p>568.9</p> <hr/> <p>91.5</p> <p>278.5</p> <p>128.4</p> <hr/> <p>498.4</p> <hr/> <p>57.0</p> <p>278.5</p> <p>48.4</p> <hr/> <p>383.9</p> <hr/> <p>38.3</p> <p>278.5</p> <p>57.2</p> <hr/> <p>374.0</p> <hr/> <p>37.5</p> <p>278.5</p> <p>42.6</p> <hr/> <p>358.6</p>	<p>2,098</p> <p>484.4</p> <p>103.4</p> <hr/> <p>587.8</p> <hr/> <p>278.5</p> <p>278.5</p> <hr/> <p>278.5</p>	<p>310</p> <p>47.6</p> <p>91.5</p> <hr/> <p>47.6</p> <hr/> <p>91.5</p> <hr/> <p>57.0</p> <hr/> <p>38.3</p> <hr/> <p>37.5</p> <hr/> <p>37.5</p>	<p>543</p> <p>242.8</p> <p>128.4</p> <hr/> <p>242.8</p> <hr/> <p>128.4</p> <hr/> <p>48.4</p> <hr/> <p>57.2</p> <hr/> <p>42.6</p> <hr/> <p>42.6</p>	<p>H24-0272</p>

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
재 료 비: $15,390 / 200 \times 0.5 = 38.4$	38.4		38.4		
노 무 비: $47,231 / 200 \times 0.5 = 118.0$	118.0	118.0			
경 비: $9,470 / 200 \times 0.5 = 23.6$	23.6			23.6	
소 계	180.0	118.0	38.4	23.6	
계	2,951.6	2,098.3	310.3	543.0	
전체 합계	2,951	2,098	310	543	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 273 기층아스콘포설및다짐 2.0≤B<3,T=5-7cm /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 2700 m ² ## 시간당 작업량: Q = 2,700 / 8 hr = 337.50 m ² /hr	1,656	1,173	184	299	H24-0273
1. 배치인원					
포 장 공: 258,360 * 4 인 / 2,700 = 382.7	382.7	382.7			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 2,700 = 61.3	61.3	61.3			
소 계	444.0	444.0			
2. 포 설, 아스팔트 피니셔 3.0 m					
재 료 비: 17,707 / 337.5 = 52.4	52.4		52.4		
노 무 비: 55,700 / 337.5 = 165.0	165.0	165.0			
경 비: 53,540 / 337.5 = 158.6	158.6			158.6	
소 계	376.0	165.0	52.4	158.6	
3. 다 짐					
1) 머캐덤(자주식 10-12ton)					
재 료 비: 13,969 / 337.5 = 41.3	41.3		41.3		
노 무 비: 55,700 / 337.5 = 165.0	165.0	165.0			
경 비: 12,102 / 337.5 = 35.8	35.8			35.8	
소 계	242.1	165.0	41.3	35.8	
2) 타이어롤러 (자주식 8-15ton)					
재 료 비: 12,526 / 337.5 = 37.1	37.1		37.1		
노 무 비: 55,700 / 337.5 = 165.0	165.0	165.0			
경 비: 17,929 / 337.5 = 53.1	53.1			53.1	
소 계	255.2	165.0	37.1	53.1	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 337.5 = 22.2	22.2		22.2		
노 무 비: 55,700 / 337.5 = 165.0	165.0	165.0			
경 비: 8,525 / 337.5 = 25.2	25.2			25.2	
소 계	212.4	165.0	22.2	25.2	
4. 살수(물탱크, 16,000 l)					
재 료 비: 21,348 / 337.5*0.5 = 31.6	31.6		31.6		
노 무 비: 47,231 / 337.5*0.5 = 69.9	69.9	69.9			
경 비: 18,163 / 337.5*0.5 = 26.9	26.9			26.9	
소 계	128.4	69.9	31.6	26.9	
계	1,658.1	1,173.9	184.6	299.6	
전체 합계	1,656	1,173	184	299	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 274 기층아스콘포설및다짐 2.0≤B<3,T=8-10cm /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 2500 m ² ## 시간당 작업량: Q = 2,500 / 8 hr = 312.50 m ² /hr	1,789	1,267	199	323	H24-0274
1. 배치인원 포장공: 258,360 * 4 인 / 2,500 = 413.3 보통인부: 165,545 * 1 인 / 2,500 = 66.2 소 계	479.5	479.5			
2. 포 설, 아스팔트 피니셔 3.0 m 재료비: 17,707 / 312.5 = 56.6 노 무 비: 55,700 / 312.5 = 178.2 경 비: 53,540 / 312.5 = 171.3 소 계	406.1	178.2	56.6	171.3	
3. 다 짐 1) 머캐덤(자주식 10-12ton) 재료비: 13,969 / 312.5 = 44.7 노 무 비: 55,700 / 312.5 = 178.2 경 비: 12,102 / 312.5 = 38.7 소 계	261.6	178.2	44.7	38.7	
2) 타이어롤러 (자주식 8-15ton) 재료비: 12,526 / 312.5 = 40.0 노 무 비: 55,700 / 312.5 = 178.2 경 비: 17,929 / 312.5 = 57.3 소 계	275.5	178.2	40.0	57.3	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton) 재료비: 7,510 / 312.5 = 24.0 노 무 비: 55,700 / 312.5 = 178.2 경 비: 8,525 / 312.5 = 27.2 소 계	229.4	178.2	24.0	27.2	
4. 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재료비: 21,348 / 312.5*0.5 = 34.1 노 무 비: 47,231 / 312.5*0.5 = 75.5 경 비: 18,163 / 312.5*0.5 = 29.0 소 계	138.6	75.5	34.1	29.0	
계	1,790.7	1,267.8	199.4	323.5	
전체 합계	1,789	1,267	199	323	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 275 기층아스콘포설및다짐 3.0<B, T=5-7cm /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 4900 m ² ## 시간당 작업량: Q = 4,900 / 8 hr = 612.50 m ² /hr	912	646	101	165	H24-0275
1. 배치인원					
포 장 공: 258,360 * 4 인 / 4,900 = 210.9	210.9	210.9			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 4,900 = 33.7	33.7	33.7			
소 계	244.6	244.6			
2. 포 설, 아스팔트 피니쉬 3.0 m					
재 료 비: 17,707 / 612.5 = 28.9	28.9		28.9		
노 무 비: 55,700 / 612.5 = 90.9	90.9	90.9			
경 비: 53,540 / 612.5 = 87.4	87.4			87.4	
소 계	207.2	90.9	28.9	87.4	
3. 다 짐					
1) 머캐덤(자주식 10-12ton)					
재 료 비: 13,969 / 612.5 = 22.8	22.8		22.8		
노 무 비: 55,700 / 612.5 = 90.9	90.9	90.9			
경 비: 12,102 / 612.5 = 19.7	19.7			19.7	
소 계	133.4	90.9	22.8	19.7	
2) 타이어롤러 (자주식 8-15ton)					
재 료 비: 12,526 / 612.5 = 20.4	20.4		20.4		
노 무 비: 55,700 / 612.5 = 90.9	90.9	90.9			
경 비: 17,929 / 612.5 = 29.2	29.2			29.2	
소 계	140.5	90.9	20.4	29.2	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 612.5 = 12.2	12.2		12.2		
노 무 비: 55,700 / 612.5 = 90.9	90.9	90.9			
경 비: 8,525 / 612.5 = 13.9	13.9			13.9	
소 계	117.0	90.9	12.2	13.9	
4. 살수(물탱크, 16,000 l)					
재 료 비: 21,348 / 612.5*0.5 = 17.4	17.4		17.4		
노 무 비: 47,231 / 612.5*0.5 = 38.5	38.5	38.5			
경 비: 18,163 / 612.5*0.5 = 14.8	14.8			14.8	
소 계	70.7	38.5	17.4	14.8	
계	913.4	646.7	101.7	165.0	
전체 합계	912	646	101	165	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 276 기층아스콘포설및다짐 3.0<B, T=8-10cm /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 4500 m ² ## 시간당 작업량: Q = 4,500 / 8 hr = 562.50 m ² /hr	993	704	110	179	H24-0276
1. 배치인원					
포 장 공: 258,360 * 4 인 / 4,500 = 229.6	229.6	229.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 4,500 = 36.7	36.7	36.7			
소 계	266.3	266.3			
2. 포 설, 아스팔트 피니셔 3.0 m					
재 료 비: 17,707 / 562.5 = 31.4	31.4		31.4		
노 무 비: 55,700 / 562.5 = 99.0	99.0	99.0			
경 비: 53,540 / 562.5 = 95.1	95.1			95.1	
소 계	225.5	99.0	31.4	95.1	
3. 다 짐					
1) 머캐덤(자주식 10-12ton)					
재 료 비: 13,969 / 562.5 = 24.8	24.8		24.8		
노 무 비: 55,700 / 562.5 = 99.0	99.0	99.0			
경 비: 12,102 / 562.5 = 21.5	21.5			21.5	
소 계	145.3	99.0	24.8	21.5	
2) 타이어롤러 (자주식 8-15ton)					
재 료 비: 12,526 / 562.5 = 22.2	22.2		22.2		
노 무 비: 55,700 / 562.5 = 99.0	99.0	99.0			
경 비: 17,929 / 562.5 = 31.8	31.8			31.8	
소 계	153.0	99.0	22.2	31.8	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 562.5 = 13.3	13.3		13.3		
노 무 비: 55,700 / 562.5 = 99.0	99.0	99.0			
경 비: 8,525 / 562.5 = 15.1	15.1			15.1	
소 계	127.4	99.0	13.3	15.1	
4. 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 21,348 / 562.5*0.5 = 18.9	18.9		18.9		
노 무 비: 47,231 / 562.5*0.5 = 41.9	41.9	41.9			
경 비: 18,163 / 562.5*0.5 = 16.1	16.1			16.1	
소 계	76.9	41.9	18.9	16.1	
계	994.4	704.2	110.6	179.6	
전체 합계	993	704	110	179	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 278 표층아스콘포설및다짐 소형장비 /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 1600 m ² (시공폭 2.0m미만) ## 시간당 작업량: Q = 1,600 / 8 hr = 200.00 m ² /hr	2,951	2,098	310	543	H24-0278
1. 배치인원					
포 장 공: 258,360 * 3 인 / 1,600 = 484.4	484.4	484.4			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 1,600 = 103.4	103.4	103.4			
소 계	587.8	587.8			
2. 포 설					
1) 아스팔트 피니셔 1.7m					
재 료 비: 9,534 / 200 = 47.6	47.6		47.6		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 48,578 / 200 = 242.8	242.8			242.8	
소 계	568.9	278.5	47.6	242.8	
2) 굴삭기, 타이어 0.6m ²					
재 료 비: 18,310 / 200 = 91.5	91.5		91.5		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 25,680 / 200 = 128.4	128.4			128.4	
소 계	498.4	278.5	91.5	128.4	
3. 다 짐					
1) 머캐덤(자주식 8-10ton)					
재 료 비: 11,416 / 200 = 57.0	57.0		57.0		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 9,693 / 200 = 48.4	48.4			48.4	
소 계	383.9	278.5	57.0	48.4	
2) 타이어롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,672 / 200 = 38.3	38.3		38.3		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 11,458 / 200 = 57.2	57.2			57.2	
소 계	374.0	278.5	38.3	57.2	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 200 = 37.5	37.5		37.5		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 8,525 / 200 = 42.6	42.6			42.6	
소 계	358.6	278.5	37.5	42.6	
4. 살수(물탱크, 5,500ℓ)					
재 료 비: 15,390 / 200*0.5 = 38.4	38.4		38.4		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $47,231 / 200 \times 0.5 = 118.0$	118.0	118.0			
경 비: $9,470 / 200 \times 0.5 = 23.6$	23.6			23.6	
소 계	180.0	118.0	38.4	23.6	
계	<u>2,951.6</u>	<u>2,098.3</u>	<u>310.3</u>	<u>543.0</u>	
전체 합계	2,951	2,098	310	543	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 279 표층아스콘포설및다짐 $2.0 \leq B < 3.0 / 1m^2$ ## 일당 작업량: $Q1 = 2600 \text{ m}^3$ ## 시간당 작업량: $Q = 2,600 / 8 \text{ hr} = 325.00 \text{ m}^3/\text{hr}$	1,720	1,218	191	311	H24-0279
1. 배치인원					
포 장 공: $258,360 * 4 \text{ 인} / 2,600 = 397.4$	397.4	397.4			
보통인부: $165,545 * 1 \text{ 인} / 2,600 = 63.6$	63.6	63.6			
소 계	461.0	461.0			
2. 포 설, 아스팔트 피니셔 3.0 m					
재 료 비: $17,707 / 325 = 54.4$	54.4		54.4		
노 무 비: $55,700 / 325 = 171.3$	171.3	171.3			
경 비: $53,540 / 325 = 164.7$	164.7			164.7	
소 계	390.4	171.3	54.4	164.7	
3. 다 짐					
1) 머캐덤(자주식 10-12ton)					
재 료 비: $13,969 / 325 = 42.9$	42.9		42.9		
노 무 비: $55,700 / 325 = 171.3$	171.3	171.3			
경 비: $12,102 / 325 = 37.2$	37.2			37.2	
소 계	251.4	171.3	42.9	37.2	
2) 타이어롤러 (자주식 8-15ton)					
재 료 비: $12,526 / 325 = 38.5$	38.5		38.5		
노 무 비: $55,700 / 325 = 171.3$	171.3	171.3			
경 비: $17,929 / 325 = 55.1$	55.1			55.1	
소 계	264.9	171.3	38.5	55.1	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: $7,510 / 325 = 23.1$	23.1		23.1		
노 무 비: $55,700 / 325 = 171.3$	171.3	171.3			
경 비: $8,525 / 325 = 26.2$	26.2			26.2	
소 계	220.6	171.3	23.1	26.2	
4. 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: $21,348 / 325 * 0.5 = 32.8$	32.8		32.8		
노 무 비: $47,231 / 325 * 0.5 = 72.6$	72.6	72.6			
경 비: $18,163 / 325 * 0.5 = 27.9$	27.9			27.9	
소 계	133.3	72.6	32.8	27.9	
계	<u>1,721.6</u>	<u>1,218.8</u>	<u>191.7</u>	<u>311.1</u>	
전체 합계	1,720	1,218	191	311	

단가산출

산출근거	합계	노무비	재료비	경비	비고
산근 # 280 표층아스콘포설맞다짐 3.0<B /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 4800 m ² ## 시간당 작업량: Q = 4,800 / 8 hr = 600.00 m ² /hr 1. 배치인원 포장공: 258,360 * 4 인 / 4,800 = 215.3 보통인부: 165,545 * 1 인 / 4,800 = 34.4 소 계	931	660	103	168	H24-0280
2. 포 설, 아스팔트 피니셔 3.0 m 재료비: 17,707 / 600 = 29.5 노 무 비: 55,700 / 600 = 92.8 경 비: 53,540 / 600 = 89.2 소 계	215.3	215.3			
	34.4	34.4			
	249.7	249.7			
3. 다 짐 1) 머캐덤(자주식 10-12ton) 재료비: 13,969 / 600 = 23.2 노 무 비: 55,700 / 600 = 92.8 경 비: 12,102 / 600 = 20.1 소 계	29.5		29.5		
	92.8	92.8			
	89.2			89.2	
	211.5	92.8	29.5	89.2	
2) 타이어롤러 (자주식 8-15ton) 재료비: 12,526 / 600 = 20.8 노 무 비: 55,700 / 600 = 92.8 경 비: 17,929 / 600 = 29.8 소 계	23.2		23.2		
	92.8	92.8			
	20.1			20.1	
	136.1	92.8	23.2	20.1	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton) 재료비: 7,510 / 600 = 12.5 노 무 비: 55,700 / 600 = 92.8 경 비: 8,525 / 600 = 14.2 소 계	20.8		20.8		
	92.8	92.8			
	29.8			29.8	
	143.4	92.8	20.8	29.8	
4. 살수(물탱크, 16,000ℓ) 재료비: 21,348 / 600*0.5 = 17.7 노 무 비: 47,231 / 600*0.5 = 39.3 경 비: 18,163 / 600*0.5 = 15.1 소 계	12.5		12.5		
	92.8	92.8			
	14.2			14.2	
	119.5	92.8	12.5	14.2	
소 계 계 전체 합계	17.7		17.7		
	39.3	39.3			
	15.1			15.1	
	72.1	39.3	17.7	15.1	
	932.3	660.2	103.7	168.4	
	931	660	103	168	

총칭복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 281 표층아스콘포설및다짐 3.0<B, T=10~13cm /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 4800 m ² ## 시간당 작업량: Q = 4,800 / 8 hr = 600.00 m ² /hr ## 2회 포설 및 다짐##	1,864	1,320	207	337	H24-0281
1. 배치인원					
포 장 공: 258,360 * 4 인 / 4,800 * 2 회 = 430.6	430.6	430.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 4,800 * 2 회 = 68.9	68.9	68.9			
소 계	499.5	499.5			
2. 포 설, 아스팔트 피니셔 3.0 m					
재 료 비: 17,707 / 600 * 2 회 = 59.0	59.0		59.0		
노 무 비: 55,700 / 600 * 2 회 = 185.6	185.6	185.6			
경 비: 53,540 / 600 * 2 회 = 178.4	178.4			178.4	
소 계	423.0	185.6	59.0	178.4	
3. 다 짐					
1) 머캐덤(자주식 10-12ton)					
재 료 비: 13,969 / 600 * 2 회 = 46.5	46.5		46.5		
노 무 비: 55,700 / 600 * 2 회 = 185.6	185.6	185.6			
경 비: 12,102 / 600 * 2 회 = 40.3	40.3			40.3	
소 계	272.4	185.6	46.5	40.3	
2) 타이어롤러 (자주식 8-15ton)					
재 료 비: 12,526 / 600 * 2 회 = 41.7	41.7		41.7		
노 무 비: 55,700 / 600 * 2 회 = 185.6	185.6	185.6			
경 비: 17,929 / 600 * 2 회 = 59.7	59.7			59.7	
소 계	287.0	185.6	41.7	59.7	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 600 * 2 회 = 25.0	25.0		25.0		
노 무 비: 55,700 / 600 * 2 회 = 185.6	185.6	185.6			
경 비: 8,525 / 600 * 2 회 = 28.4	28.4			28.4	
소 계	239.0	185.6	25.0	28.4	
4. 살수(물탱크, 16,000 l)					
재 료 비: 21,348 / 600*0.5 * 2 회 = 35.5	35.5		35.5		
노 무 비: 47,231 / 600*0.5 * 2 회 = 78.7	78.7	78.7			
경 비: 18,163 / 600*0.5 * 2 회 = 30.2	30.2			30.2	
소 계	144.4	78.7	35.5	30.2	
계	1,865.3	1,320.6	207.7	337.0	
전체 합계	1,864	1,320	207	337	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 282 개질아스콘표층포설및다짐 소형장비 /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 1600 m ² (시공폭 2.0m미만) ## 시간당 작업량: Q = 1,600 / 8 hr = 200.00 m ² /hr	2,951	2,098	310	543	H24-0282
1. 배치인원					
포 장 공: 258,360 * 3 인 / 1,600 = 484.4	484.4	484.4			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 1,600 = 103.4	103.4	103.4			
소 계	587.8	587.8			
2. 포 설					
1) 아스팔트 피니셔 1.7m					
재 료 비: 9,534 / 200 = 47.6	47.6		47.6		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 48,578 / 200 = 242.8	242.8			242.8	
소 계	568.9	278.5	47.6	242.8	
2) 굴삭기, 타이어 0.6m ²					
재 료 비: 18,310 / 200 = 91.5	91.5		91.5		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 25,680 / 200 = 128.4	128.4			128.4	
소 계	498.4	278.5	91.5	128.4	
3. 다 짐					
1) 머캐덤(자주식 8-10ton)					
재 료 비: 11,416 / 200 = 57.0	57.0		57.0		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 9,693 / 200 = 48.4	48.4			48.4	
소 계	383.9	278.5	57.0	48.4	
2) 타이어롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,672 / 200 = 38.3	38.3		38.3		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 11,458 / 200 = 57.2	57.2			57.2	
소 계	374.0	278.5	38.3	57.2	
3) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 200 = 37.5	37.5		37.5		
노 무 비: 55,700 / 200 = 278.5	278.5	278.5			
경 비: 8,525 / 200 = 42.6	42.6			42.6	
소 계	358.6	278.5	37.5	42.6	
4. 살수(물탱크, 5,500ℓ)					
재 료 비: 15,390 / 200*0.5 = 38.4	38.4		38.4		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $47,231 / 200 \times 0.5 = 118.0$	118.0	118.0			
경 비: $9,470 / 200 \times 0.5 = 23.6$	23.6			23.6	
소 계	180.0	118.0	38.4	23.6	
계	<u>2,951.6</u>	<u>2,098.3</u>	<u>310.3</u>	<u>543.0</u>	
전체 합계	2,951	2,098	310	543	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 283 개질아스콘표층포설및다짐 2.0≤B<3.0 /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 2500 m ² ## 시간당 작업량: Q = 2,500 / 8 hr = 312.50 m ² /hr	1,775	1,267	204	304	H24-0283
1. 배치인원					
포 장 공: 258,360 * 4 인 / 2,500 = 413.3	413.3	413.3			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 2,500 = 66.2	66.2	66.2			
소 계	479.5	479.5			
2. 포 설, 아스팔트 피니셔 3.0 m					
재 료 비: 17,707 / 312.5 = 56.6	56.6		56.6		
노 무 비: 55,700 / 312.5 = 178.2	178.2	178.2			
경 비: 53,540 / 312.5 = 171.3	171.3			171.3	
소 계	406.1	178.2	56.6	171.3	
3. 다 짐					
1) 머캐덤(자주식 10-12ton)					
재 료 비: 13,969 / 312.5 * 2 대 = 89.4	89.4		89.4		
노 무 비: 55,700 / 312.5 * 2 대 = 356.4	356.4	356.4			
경 비: 12,102 / 312.5 * 2 대 = 77.4	77.4			77.4	
소 계	523.2	356.4	89.4	77.4	
2) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 312.5 = 24.0	24.0		24.0		
노 무 비: 55,700 / 312.5 = 178.2	178.2	178.2			
경 비: 8,525 / 312.5 = 27.2	27.2			27.2	
소 계	229.4	178.2	24.0	27.2	
4. 살수(물탱크, 16,000 l)					
재 료 비: 21,348 / 312.5*0.5 = 34.1	34.1		34.1		
노 무 비: 47,231 / 312.5*0.5 = 75.5	75.5	75.5			
경 비: 18,163 / 312.5*0.5 = 29.0	29.0			29.0	
소 계	138.6	75.5	34.1	29.0	
계	1,776.8	1,267.8	204.1	304.9	
전체 합계	1,775	1,267	204	304	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 284 개질아스콘표충포설및다짐 3.0<B /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 4500 m ² ## 시간당 작업량: Q = 4,500 / 8 hr = 562.50 m ² /hr 1. 배치인원 포 장 공: 258,360 * 4 인 / 4,500 = 229.6 보통인부: 165,545 * 1 인 / 4,500 = 36.7 소 계 2. 포 설, 아스팔트 피니셔 3.0 m 재 료 비: 17,707 / 562.5 = 31.4 노 무 비: 55,700 / 562.5 = 99.0 경 비: 53,540 / 562.5 = 95.1 소 계 3. 다 짐 1) 머캐덤(자주식 10-12ton) 재 료 비: 13,969 / 562.5 * 2 대 = 49.6 노 무 비: 55,700 / 562.5 * 2 대 = 198.0 경 비: 12,102 / 562.5 * 2 대 = 43.0 소 계 2) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton) 재 료 비: 7,510 / 562.5 = 13.3 노 무 비: 55,700 / 562.5 = 99.0 경 비: 8,525 / 562.5 = 15.1 소 계 4. 살수(물탱크, 16,000 l) 재 료 비: 21,348 / 562.5*0.5 = 18.9 노 무 비: 47,231 / 562.5*0.5 = 41.9 경 비: 18,163 / 562.5*0.5 = 16.1 소 계 계 전체 합계	986 229.6 36.7 266.3 31.4 99.0 95.1 225.5 49.6 198.0 43.0 290.6 13.3 99.0 15.1 127.4 18.9 41.9 16.1 76.9 986.7 986	704 229.6 36.7 266.3 99.0 198.0 99.0 41.9	113 31.4 49.6 13.3 18.9 113.2	169 95.1 95.1 43.0 15.1 16.1 16.1 169.3 169	H24-0284

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: 55,700 / 625 = 89.1	89.1	89.1			
경 비: 12,102 / 625 = 19.3	19.3			19.3	
소 계	130.7	89.1	22.3	19.3	
바. 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: 12,526 / 625 = 20.0	20.0		20.0		
노 무 비: 55,700 / 625 = 89.1	89.1	89.1			
경 비: 17,929 / 625 = 28.6	28.6			28.6	
소 계	137.7	89.1	20.0	28.6	
사. 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton)					
재 료 비: 7,510 / 625 = 12.0	12.0		12.0		
노 무 비: 55,700 / 625 = 89.1	89.1	89.1			
경 비: 8,525 / 625 = 13.6	13.6			13.6	
소 계	114.7	89.1	12.0	13.6	
아. 아스팔트디스트리뷰터(3800l)					
재 료 비: 17,344 / 625 = 27.7	27.7		27.7		
노 무 비: 55,700 / 625 = 89.1	89.1	89.1			
경 비: 15,067 / 625 = 24.1	24.1			24.1	
소 계	140.9	89.1	27.7	24.1	
자. 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 21,348 / 625 = 34.1	34.1		34.1		
노 무 비: 47,231 / 625 = 75.5	75.5	75.5			
경 비: 18,163 / 625 = 29.0	29.0			29.0	
소 계	138.6	75.5	34.1	29.0	
계	<u>2,843.5</u>	<u>1,328.4</u>	<u>732.0</u>	<u>783.1</u>	
전체 합계	2,843	1,328	732	783	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $55,700 / 425 = 131.0$	131.0	131.0			
경 비: $12,102 / 425 = 28.4$	28.4			28.4	
소 계	192.2	131.0	32.8	28.4	
바. 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: $12,526 / 425 = 29.4$	29.4		29.4		
노 무 비: $55,700 / 425 = 131.0$	131.0	131.0			
경 비: $17,929 / 425 = 42.1$	42.1			42.1	
소 계	202.5	131.0	29.4	42.1	
사. 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton)					
재 료 비: $7,510 / 425 = 17.6$	17.6		17.6		
노 무 비: $55,700 / 425 = 131.0$	131.0	131.0			
경 비: $8,525 / 425 = 20.0$	20.0			20.0	
소 계	168.6	131.0	17.6	20.0	
아. 아스팔트디스트리뷰터(3800l)					
재 료 비: $17,344 / 425 = 40.8$	40.8		40.8		
노 무 비: $55,700 / 425 = 131.0$	131.0	131.0			
경 비: $15,067 / 425 = 35.4$	35.4			35.4	
소 계	207.2	131.0	40.8	35.4	
자. 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: $21,348 / 425 = 50.2$	50.2		50.2		
노 무 비: $47,231 / 425 = 111.1$	111.1	111.1			
경 비: $18,163 / 425 = 42.7$	42.7			42.7	
소 계	204.0	111.1	50.2	42.7	
계	<u>3,883.0</u>	<u>1,822.4</u>	<u>925.2</u>	<u>1,135.4</u>	
전체 합계	3,882	1,822	925	1,135	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 287 절삭후아스팔트덧씌우기 C-Type(1회절삭,1회포장) /1m2 * 본선의 경우 포설두께 7cm이하 C-Type: 평면교차로 등으로 인해 시공구간이 단절되어 장비의 이동이 발생하는 경우 ## 일당 작업량: Q1 = 1800 m ² ## 시간당 작업량: Q = 1,800 / 8 hr = 225.00 m ² /hr	5,456	2,947	1,115	1,394	H24-0287
1. 배치인원					
보통인부(절삭): 165,545 * 1 인 / 1,800 = 91.9	91.9	91.9			
보통인부(청소): 165,545 * 1 인 / 1,800 = 91.9	91.9	91.9			
포 장 공: 258,360 * 4 인 / 1,800 = 574.1	574.1	574.1			
소 계	757.9	757.9			
2. 재 료 비					
팁(날): 0.69 EA/m ² * 6,000 * 0.07 m =289.8	289.8		289.8		
소 계	289.8		289.8		
3.기계경비					
가. 노면파쇄기(2m)					
재 료 비: 77,821 / 225 =345.8	345.8		345.8		
노 무 비: 55,700 / 225 =247.5	247.5	247.5			
경 비: 161,850 / 225 =719.3	719.3			719.3	
소 계	1,312.6	247.5	345.8	719.3	
나. 로더(타이어)+소형노면파쇄기(0.95m ²)					
재 료 비: 11,365 / 225 =50.5	50.5		50.5		
노 무 비: 55,700 / 225 =247.5	247.5	247.5			
경 비: 19,780 / 225 =87.9	87.9			87.9	
소 계	385.9	247.5	50.5	87.9	
다. 로더(타이어)0.57m ²)					
재 료 비: 6,415 / 225 =28.5	28.5		28.5		
노 무 비: 55,700 / 225 =247.5	247.5	247.5			
경 비: 6,979 / 225 =31.0	31.0			31.0	
소 계	307.0	247.5	28.5	31.0	
라. 포 설 (아스팔트 페이버,3.0m)					
재 료 비: 17,707 / 225 = 78.6	78.6		78.6		
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 53,540 / 225 = 237.9	237.9			237.9	
소 계	564.0	247.5	78.6	237.9	
마. 다 짐(머캐덤롤러 10 - 12ton)					
재 료 비: 13,969 / 225 = 62.0	62.0		62.0		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 12,102 / 225 = 53.7	53.7			53.7	
소 계	363.2	247.5	62.0	53.7	
바. 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: 12,526 / 225 = 55.6	55.6		55.6		
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 17,929 / 225 = 79.6	79.6			79.6	
소 계	382.7	247.5	55.6	79.6	
사. 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton)					
재 료 비: 7,510 / 225 = 33.3	33.3		33.3		
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 8,525 / 225 = 37.8	37.8			37.8	
소 계	318.6	247.5	33.3	37.8	
아. 아스팔트디스트리뷰터(3800l)					
재 료 비: 17,344 / 225 = 77.0	77.0		77.0		
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 15,067 / 225 = 66.9	66.9			66.9	
소 계	391.4	247.5	77.0	66.9	
자. 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 21,348 / 225 = 94.8	94.8		94.8		
노 무 비: 47,231 / 225 = 209.9	209.9	209.9			
경 비: 18,163 / 225 = 80.7	80.7			80.7	
소 계	385.4	209.9	94.8	80.7	
계	<u>5,458.5</u>	<u>2,947.8</u>	<u>1,115.9</u>	<u>1,394.8</u>	
전체 합계	5,456	2,947	1,115	1,394	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: 55,700 / 325 = 171.3	171.3	171.3			
경 비: 12,102 / 325 = 37.2	37.2			37.2	
소 계	251.4	171.3	42.9	37.2	
바. 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: 12,526 / 325 = 38.5	38.5		38.5		
노 무 비: 55,700 / 325 = 171.3	171.3	171.3			
경 비: 17,929 / 325 = 55.1	55.1			55.1	
소 계	264.9	171.3	38.5	55.1	
사. 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton)					
재 료 비: 7,510 / 325 = 23.1	23.1		23.1		
노 무 비: 55,700 / 325 = 171.3	171.3	171.3			
경 비: 8,525 / 325 = 26.2	26.2			26.2	
소 계	220.6	171.3	23.1	26.2	
아. 아스팔트디스트리뷰터(3800l)					
재 료 비: 17,344 / 325 = 53.3	53.3		53.3		
노 무 비: 55,700 / 325 = 171.3	171.3	171.3			
경 비: 15,067 / 325 = 46.3	46.3			46.3	
소 계	270.9	171.3	53.3	46.3	
자. 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 21,348 / 325 = 65.6	65.6		65.6		
노 무 비: 47,231 / 325 = 145.3	145.3	145.3			
경 비: 18,163 / 325 = 55.8	55.8			55.8	
소 계	266.7	145.3	65.6	55.8	
계	<u>5,325.7</u>	<u>2,554.5</u>	<u>1,264.7</u>	<u>1,506.5</u>	
전체 합계	5,324	2,554	1,264	1,506	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 289 절삭후아스팔트덤프씰우기 B-Type(1회절삭,2회포장) /1m2 * 본선의 경우 포설두께 10cm이하 B-Type: 평면교차로 등으로 인해 시공구간이 단절되어 일시적인 장비의 (발생하되, 이동을 위한 장비의 이동이 발생되지 않는 경우 ## 일당 작업량: Q1 = 1800 m ² ## 시간당 작업량: Q = 1,800 / 8 hr = 225.00 m ² /hr 1. 배치인원 보통인부(절삭): 165,545 * 1 인 / 1,800 = 91.9 보통인부(청소): 165,545 * 1 인 / 1,800 = 91.9 포 장 공: 258,360 * 4 인 / 1,800 = 574.1 소 계 2. 재 료 비 팀(날): 0.69 EA/m ² * 6,000 * 0.10 m =414.0 소 계 3.기계경비 가. 노면파쇄기(2m) 재 료 비: 77,821 / 225 * 2 =691.7 노 무 비: 55,700 / 225 * 2 =495.1 경 비: 161,850 / 225 * 2 =1,438.6 소 계 나. 로더(타이어)+소형노면파쇄기(0.95m ²) 재 료 비: 11,365 / 225 =50.5 노 무 비: 55,700 / 225 =247.5 경 비: 19,780 / 225 =87.9 소 계 다. 로더(타이어)0.57m ²) 재 료 비: 6,415 / 225 * 2=57.0 노 무 비: 55,700 / 225 * 2=495.1 경 비: 6,979 / 225 * 2=62.0 소 계 라. 포 설 (아스팔트 페이버,3.0m) 재 료 비: 17,707 / 225 = 78.6 노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5 경 비: 53,540 / 225 = 237.9 소 계 마. 다 짐 (머캐덤롤러 10 - 12ton) 재 료 비: 13,969 / 225 = 62.0	7,202 91.9 91.9 574.1 757.9 414.0 414.0 691.7 495.1 1,438.6 2,625.4 50.5 247.5 87.9 385.9 57.0 495.1 62.0 614.1 78.6 247.5 237.9 564.0 62.0	3,443 91.9 91.9 574.1 757.9 495.1 495.1 495.1 495.1 495.1 495.1 495.1	1,614 414.0 414.0 691.7 50.5 57.0 78.6 78.6	2,145 1,438.6 1,438.6 87.9 87.9 62.0 237.9 237.9 62.0	H24-0289

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 12,102 / 225 = 53.7	53.7			53.7	
소 계	363.2	247.5	62.0	53.7	
바. 다 짐(타이어롤러 8 - 15ton)					
재 료 비: 12,526 / 225 = 55.6	55.6		55.6		
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 17,929 / 225 = 79.6	79.6			79.6	
소 계	382.7	247.5	55.6	79.6	
사. 다 짐(탠덤롤러 5 - 8ton)					
재 료 비: 7,510 / 225 = 33.3	33.3		33.3		
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 8,525 / 225 = 37.8	37.8			37.8	
소 계	318.6	247.5	33.3	37.8	
아. 아스팔트디스트리뷰터(3800l)					
재 료 비: 17,344 / 225 = 77.0	77.0		77.0		
노 무 비: 55,700 / 225 = 247.5	247.5	247.5			
경 비: 15,067 / 225 = 66.9	66.9			66.9	
소 계	391.4	247.5	77.0	66.9	
자. 살수(물탱크, 16,000ℓ)					
재 료 비: 21,348 / 225 = 94.8	94.8		94.8		
노 무 비: 47,231 / 225 = 209.9	209.9	209.9			
경 비: 18,163 / 225 = 80.7	80.7			80.7	
소 계	385.4	209.9	94.8	80.7	
계	<u>7,202.6</u>	<u>3,443.0</u>	<u>1,614.5</u>	<u>2,145.1</u>	
전체 합계	7,202	3,443	1,614	2,145	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 290 아스팔트트럭우기 소규모포장 /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 2000 m ² (주택가도로, 마을길등) ## 시간당 작업량: Q = 2,000 / 8 hr = 250.00 m ² /hr 1. 배치인원 포장공: 258,360 * 4 인 / 2,000 = 516.7 보통인부: 165,545 * 1 인 / 2,000 = 82.7 소 계	2,974	2,170	330	474	H24-0290
2. 기계경비 1) 로우더 (타이어, 0.57m ²) 재료비: 6,415 / 250 = 25.6 노 무 비: 55,700 / 250 = 222.8 경 비: 6,979 / 250 = 27.9 소 계	276.3	222.8	25.6	27.9	
2) 아스팔트 패이버(3.0m) 재료비: 17,707 / 250 = 70.8 노 무 비: 55,700 / 250 = 222.8 경 비: 53,540 / 250 = 214.1 소 계	507.7	222.8	70.8	214.1	
3) 머캐덤롤러 (10 - 12ton) 재료비: 13,969 / 250 = 55.8 노 무 비: 55,700 / 250 = 222.8 경 비: 12,102 / 250 = 48.4 소 계	327.0	222.8	55.8	48.4	
4) 타이어롤러 (8 - 15ton) 재료비: 12,526 / 250 = 50.1 노 무 비: 55,700 / 250 = 222.8 경 비: 17,929 / 250 = 71.7 소 계	344.6	222.8	50.1	71.7	
5) 탠덤롤러 (5 - 8ton) 재료비: 7,510 / 250 = 30.0 노 무 비: 55,700 / 250 = 222.8 경 비: 8,525 / 250 = 34.1 소 계	286.9	222.8	30.0	34.1	
6) 플레이트 컴팩터 (1.5ton) 재료비: 1,582 / 250 = 6.3	6.3		6.3		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $33,571 / 250 = 134.2$	134.2	134.2			
경 비: $582 / 250 = 2.3$	2.3			2.3	
소 계	<u>142.8</u>	<u>134.2</u>	<u>6.3</u>	<u>2.3</u>	
7) 물탱크 (16,000 ℓ)					
재 료 비: $21,348 / 250 = 85.3$	85.3		85.3		
노 무 비: $47,231 / 250 = 188.9$	188.9	188.9			
경 비: $18,163 / 250 = 72.6$	72.6			72.6	
소 계	<u>346.8</u>	<u>188.9</u>	<u>85.3</u>	<u>72.6</u>	
8) 아스팔트스프레이어(400 ℓ)					
재 료 비: $1,677 / 250 = 6.7$	6.7		6.7		
노 무 비: $33,571 / 250 = 134.2$	134.2	134.2			
경 비: $743 / 250 = 2.9$	2.9			2.9	
소 계	<u>143.8</u>	<u>134.2</u>	<u>6.7</u>	<u>2.9</u>	
계	<u><u>2,975.3</u></u>	<u><u>2,170.7</u></u>	<u><u>330.6</u></u>	<u><u>474.0</u></u>	
전체 합계	2,974	2,170	330	474	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 291 유도선 설치 및 해체 설치간격10m이하 /1m ## 일당 시공량 설치간격 10m이하 : Q= 1560 M	380	380			H24-0291
1. 재 료 비 유도선 설치에따른 스틱 , 와이어선 등은 사용횟수에 따라 별도계산					
소 계					
2. 인 건 비					
특별인부: 2.0 인 * 214,222 / 1,560 =274.6	274.6	274.6			
보통인부: 1.0 인 * 165,545 / 1,560 =106.1	106.1	106.1			
소 계	380.7	380.7			
계	380.7	380.7			
전체 합계	380	380			

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 292 유도선 설치 및 해체 설치간격6m이하 /1m ## 일당 시공량 설치간격 10m이하 : Q= 1350 M 1. 재 료 비 유도선 설치에따른 스틱 , 와이어선 등은 사용횟수에 따라 별도계산 소 계	439	439			H24-0292
2. 인 건 비					
특별인부: 2.0 인 * 214,222 / 1,350 =317.3	317.3	317.3			
보통인부: 1.0 인 * 165,545 / 1,350 =122.6	122.6	122.6			
소 계	439.9	439.9			
계	439.9	439.9			
전체 합계	439	439			

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 293 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 # 268 참조 $A = 1000 \text{ m} * 7.0 \text{ m} / 100 = 70.00 \text{ a}$ 재 료 비: $70 * 100 \text{ m}^2 * 1 = 7,000.0$ 노 무 비: $70 * 100 \text{ m}^2 * 74 = 518,000.0$ 경 비: $70 * 100 \text{ m}^2 * 0 = 0.0$ 소 계	221,350,062	41,069,000	177,759,400	2,521,662	H24-0293
2. 아스콘포설및타짐(기층 T=10CM) - 산근 # 270 참조 재 료 비: $70 * 100 \text{ m}^2 * 471 = 3,297,000.0$ 노 무 비: $70 * 100 \text{ m}^2 * 5,793 = 40,551,000.0$ 경 비: $70 * 100 \text{ m}^2 * 353 = 2,471,000.0$ 소 계	46,319,000.0	40,551,000.0	3,297,000.0	2,471,000.0	# 268 # 268 # 268 # 270 # 270 # 270
3. 아스팔트운반(L=10.0km) - 산근 # 446 참조 $B = 75 \text{ ℓ} * 70 / 200 \text{ ℓ} = 26.25 \text{ D/M}$ 경 비: $26.25 * 1,930 = 50,662.5$ 소 계	50,662.5			50,662.5	# 446
4. 자 재 대 1) 아스팔트(RSC-4) 재 료 비: $190,000 * 26.25 \text{ D/M} = 4,987,500.0$ 2) 아스콘(#78) $C = A a * 100 * 0.1 \text{ t} * 1.02 \% * 2.35 \text{ ton} = 1,677.90$ 재 료 비: $101,000 * 1,677.9 \text{ TON} = 169,467,900.0$ 소 계	174,455,400.0		4,987,500.0		
계	221,350,062.5	41,069,000.0	177,759,400.0	2,521,662.5	
전체 합계	221,350,062	41,069,000	177,759,400	2,521,662	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 294 콘크리트포장(인력) A-TYPE(T=200mm) / 1m ²	3,457	2,728	729		H24-0294
A-TYPE : 믹서트럭으로 직접 타설하는경우					
## 일당 작업량: Q1 = 100 m ³					
## 포장두께 : T = 0.2 M					
% 일당 작업면적: A = 100 / 0.2 = 500.00 m ² /일					
1. 인 건 비					
포 장 공: 4.0 인 * 258,360 / 500 = 2,066.8	2,066.8	2,066.8			
보통인부: 2.0 인 * 165,545 / 500 = 662.1	662.1	662.1			
소 계	2,728.9	2,728.9			
2. 자 재 비					
비닐 (2겹) 1.05 M ² * 617 = 647.8	647.8		647.8		
소 계	647.8		647.8		
3. 철망 구입및운반					
별 도 계 산					
소 계					
4. 공구손료 및 잡재료비(인력품의 3%)					
2,728.9 * 0.03 = 81.8	81.8		81.8		
소 계	81.8		81.8		
계	3,458.5	2,728.9	729.6		
전체 합계	3,457	2,728	729		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 295 콘크리트포장(인력) B-TYPE(T=200m) / 1m ² B-TYPE : 믹서트럭으로 후진진입 또는 경운기등으로 운반하여 타설하는경: ## 일당 작업량: Q1 = 50 m ³ ## 포장두께 : T = 0.2 M %% 일당 작업면적: A =50 / 0.2=250.00 m ² /일 1. 인 건 비 포 장 공: 4.0 인 * 258,360 / 250 =4,133.7 보통인부: 2.0 인 * 165,545 / 250 =1,324.3 소 계 2. 자 재 비 비닐 (2겹) 1.05 M ² * 617 =647.8 소 계 3. 철망 구입및운반 별 도 계 산 소 계 4. 공구손료 및 잡재료비(인력품의 3%) 5,458 * 0.03 = 163.7 소 계 계 전체 합계	6,269 4,133.7 1,324.3 5,458.0 647.8 647.8 163.7 163.7 6,269.5 6,269	5,458 4,133.7 1,324.3 5,458.0 647.8 647.8 5,458.0	811 647.8 647.8 163.7 163.7 811.5 811		H24-0295

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 296 콘크리트포장거푸집 T=20cm /1m * 1일당 거푸집설치 연장은 100m (좌,우측면 동시 시공시 50m계상) * 여건별 포장 두께를 고려하여 적용요항(포장두께≤20cm) - Q [일당시공량] = 100.000 = 100.000 m/일 1. 합판거푸집6회 T = 0.2 M 재 료 비: 12,771 * 0.2 = 2,554.2 노 무 비: 34,119 * 0.2 = 6,823.8 경 비: 0 * 0.2 = 0.0 계 전체 합계	9,377 2,554.2 6,823.8 9,378.0 9,377	6,823 6,823.8 6,823.8 6,823.8 6,823	2,554 2,554.2 2,554.2 2,554	# 152 # 152 # 152	H24-0296

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 299 유도 점자 블록 설치(소형) A-Type, T=8cm이하 /1m2</p> <p>- 본품은 규격0.1㎡이하 두께 8cm이하 보도용블록의 설치기준이다. - A-TYPE : 공원, 단지내 보도 등 장비이동 및 적재가 용이한 구간 - 유도, 점자블록을 설치하는경우 시공량의 10%를 감하여 적용한다.</p> <p>## 일당 작업량: $Q1 = 300 * (1-0.1) = 270.00 \text{ m}^2$ ## 시간당 작업량: $Q = 270 / 8 \text{ hr} = 33.75 \text{ m}^2/\text{hr}$</p> <p>1. 자 재 대 : 별산</p> <p>2. 설 치 비</p> <p>포 장 공: $258,360 * 3 \text{ 인} / 270 = 2,870.6$ 특별인부: $214,222 * 2 \text{ 인} / 270 = 1,586.8$ 보통인부: $165,545 * 2 \text{ 인} / 270 = 1,226.2$ 소 계</p> <p>3. 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비 및 잡재료는 (인력품의 5%) $5,683.6 * 5 / 100 = 284.1$ 소 계</p> <p>4. 사용장비</p> <p>1) 굴삭기(무한궤도 0.6㎡)</p> <p>재 료 비: $15,841 / 33.75 = 469.3$ 노 무 비: $55,700 / 33.75 = 1,650.3$ 경 비: $21,957 / 33.75 = 650.5$ 소 계</p> <p>2) 플레이트 콤팩터</p> <p>재 료 비: $1,582 / 33.75 = 46.8$ 노 무 비: $33,571 / 33.75 = 994.6$ 경 비: $582 / 33.75 = 17.2$ 소 계</p> <p>계</p> <p>전체 합계</p>	<p>9,795</p> <p>2,870.6</p> <p>1,586.8</p> <p>1,226.2</p> <p><u>5,683.6</u></p> <p>284.1</p> <p><u>284.1</u></p> <p>2,770.1</p> <p>469.3</p> <p>1,650.3</p> <p>650.5</p> <p><u>2,770.1</u></p> <p>46.8</p> <p>994.6</p> <p>17.2</p> <p><u>1,058.6</u></p> <p><u>9,796.4</u></p> <p><u>9,795</u></p>	<p>8,328</p> <p>2,870.6</p> <p>1,586.8</p> <p>1,226.2</p> <p><u>5,683.6</u></p> <p>284.1</p> <p><u>284.1</u></p> <p>1,650.3</p> <p>994.6</p> <p>17.2</p> <p><u>994.6</u></p> <p><u>8,328.5</u></p> <p><u>8,328</u></p>	<p>800</p> <p>469.3</p> <p>46.8</p> <p>46.8</p> <p>46.8</p> <p><u>800.2</u></p> <p>800</p>	<p>667</p> <p>650.5</p> <p>17.2</p> <p><u>17.2</u></p> <p><u>667.7</u></p> <p>667</p>	<p>H24-0299</p>

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 300 유도 점자 블록 설치(소형) B-Type, T=8cm이하 /1m2</p> <p>- 본품은 규격0.1㎡이하 두께 8cm이하 보도용블록의 설치기준이다. - B-TYPE : 차도인접, 주택가 보도등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 - 유도, 점자블록을 설치하는경우 시공량의 10%를 감하여 적용한다.</p> <p>## 일당 작업량: Q1 = 190*(1-0.1) = 171.00 ㎡</p> <p>## 시간당 작업량: Q = 171 / 8 hr = 21.38 ㎡/hr</p> <p>1. 자 재 대 : 별산</p> <p>2. 설 치 비</p> <p>포 장 공: 258,360 * 2 인 / 171 = 3,021.7</p> <p>특별인부: 214,222 * 2 인 / 171 = 2,505.5</p> <p>보통인부: 165,545 * 1 인 / 171 = 968.0</p> <p>소 계</p> <p>3. 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비 및 잡재료는 (인력품의 5%)</p> <p>6,495.2 * 5 / 100 = 324.7</p> <p>소 계</p> <p>4. 사용장비</p> <p>1) 굴삭기(무한케도 0.4㎡)</p> <p>재 료 비: 15,375 / 21.38 = 719.1</p> <p>노 무 비: 55,700 / 21.38 = 2,605.2</p> <p>경 비: 16,378 / 21.38 = 766.0</p> <p>소 계</p> <p>2) 플레이트 콤팩터</p> <p>재 료 비: 1,582 / 21.38 = 73.9</p> <p>노 무 비: 33,571 / 21.38 = 1,570.2</p> <p>경 비: 582 / 21.38 = 27.2</p> <p>소 계</p> <p>계</p> <p>전체 합계</p>	<p>12,580</p> <p>3,021.7</p> <p>2,505.5</p> <p>968.0</p> <p>6,495.2</p> <p>324.7</p> <p>324.7</p> <p>4,090.3</p> <p>719.1</p> <p>2,605.2</p> <p>766.0</p> <p>766.0</p> <p>73.9</p> <p>1,570.2</p> <p>27.2</p> <p>1,671.3</p> <p>12,581.5</p> <p>12,580</p>	<p>10,670</p> <p>3,021.7</p> <p>2,505.5</p> <p>968.0</p> <p>6,495.2</p> <p></p> <p></p> <p>2,605.2</p> <p></p> <p>1,570.2</p> <p></p> <p>1,570.2</p> <p></p> <p>10,670.6</p> <p>10,670</p>	<p>1,117</p> <p></p> <p></p> <p></p> <p></p> <p>324.7</p> <p>324.7</p> <p>719.1</p> <p>73.9</p> <p></p> <p></p> <p>73.9</p> <p></p> <p></p> <p>1,117.7</p> <p>1,117</p>	<p>793</p> <p></p> <p>766.0</p> <p>766.0</p> <p>27.2</p> <p>27.2</p> <p>793.2</p> <p>793</p>	<p>H24-0300</p>

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 302 보도용 블록 설치(대형) B-Type, T=8cm이하 /1m ² - 본품은 규격0.1m ² 초과 0.25m ² 이하 두께 8cm이하 보도용블록의 설치기준 - B-TYPE : 차도인접, 주택가 보도등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구간 ## 일당 작업량: Q1 = 120 m ² ## 시간당 작업량: Q = 120 / 8 hr = 15.00 m ² /hr 1. 자 재 대 : 별산 2. 설 치 비 포 장 공: 258,360 * 2 인 / 120 = 4,306.0 특별인부: 214,222 * 2 인 / 120 = 3,570.3 보통인부: 165,545 * 1 인 / 120 = 1,379.5 소 계 9,255.8 3. 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비 및 잡재료는 (인력품의 5%) 9,255.8 * 5 / 100 = 462.7 소 계 462.7 4. 사용장비 1) 굴삭기(무한궤도 0.4m ²) 재 료 비: 15,375 / 15 = 1,025.0 노 무 비: 55,700 / 15 = 3,713.3 경 비: 16,378 / 15 = 1,091.8 소 계 5,830.1 2) 플레이트 콤팩터 재 료 비: 1,582 / 15 = 105.4 노 무 비: 33,571 / 15 = 2,238.0 경 비: 582 / 15 = 38.8 소 계 2,382.2 계 17,930.8 전체 합계 17,930	17,930 4,306.0 3,570.3 1,379.5 9,255.8 462.7 462.7 5,830.1 105.4 2,238.0 38.8 2,382.2 17,930.8 17,930	15,207 4,306.0 3,570.3 1,379.5 9,255.8 3,713.3 3,713.3 3,713.3 2,238.0 2,238.0 15,207.1 15,207	1,593 1,025.0 1,025.0 1,025.0 1,025.0 462.7 462.7 1,025.0 105.4 105.4 105.4 105.4 1,593.1 1,593	1,130 1,091.8 1,091.8 1,091.8 1,091.8 38.8 38.8 38.8 38.8 38.8 1,130.6 1,130	H24-0302

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 303 투수아스팔트 표층 소규모포설 T=5-7cm /1m2	8,470	7,415	603	452	H24-0303
### 1일 시공량 : Qd = 250 m ³ /일 ###					
### 시간당 시공량 : Q = 250 / 8 hr = 31.25 m ³ /hr ###					
1. 배치 인원					
1) 포장공: 258,360 * 2.0 인 / 250 = 2,066.8	2,066.8	2,066.8			
2) 보통인부: 165,545 * 1.0 인 / 250 = 662.1 :L2	662.1	662.1			
소 계:	2,728.9	2,728.9			
2. 장비사용료					
1) 로더,타이어0.57m ³					
재 료 비: 6,415 / 31.25 = 205.2	205.2		205.2		
노 무 비: 55,700 / 31.25 = 1,782.4	1,782.4	1,782.4			
경 비: 6,979 / 31.25 = 223.3	223.3			223.3	
소 계	2,210.9	1,782.4	205.2	223.3	
2) 진동롤러 핸드가이드식 0.7ton					
재 료 비: 3,164 / 31.25 = 101.2	101.2		101.2		
노 무 비: 33,571 / 31.25 = 1,074.2	1,074.2	1,074.2			
경 비: 1,846 / 31.25 = 59.0	59.0			59.0	
소 계	1,234.4	1,074.2	101.2	59.0	
3) 플레이트 콤팩트 1.5ton					
재 료 비: 1,582 / 31.25 = 50.6	50.6		50.6		
노 무 비: 33,571 / 31.25 = 1,074.2	1,074.2	1,074.2			
경 비: 582 / 31.25 = 18.6	18.6			18.6	
소 계	1,143.4	1,074.2	50.6	18.6	
4) 살수(물탱크, 5,500 l)					
재 료 비: 15,390 / 31.25 * 0.5 = 246.2	246.2		246.2		
노 무 비: 47,231 / 31.25 * 0.5 = 755.6	755.6	755.6			
경 비: 9,470 / 31.25 * 0.5 = 151.5	151.5			151.5	
소 계	1,153.3	755.6	246.2	151.5	
계	8,470.9	7,415.3	603.2	452.4	
전체 합계	8,470	7,415	603	452	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 304 투수아스팔트 표층 기계포설(소형장비) T=5~7cm /1m ²	3,444	2,426	366	652	H24-0304
### 1일 시공량 : Qd = 1200 m ² /일 ####					
### 시간당 시공량 : Q = 1,200 / 8 hr = 150.00 m ² /hr ###					
1. 배치 인원					
1) 포장공: 258,360 * 3.0 인 / 1,200 = 645.9	645.9	645.9			
2) 보통인부: 165,545 * 1.0 인 / 1,200 = 137.9 :L2	137.9	137.9			
소 계:	783.8	783.8			
2. 장비사용료					
1) 아스팔트 피니셔 1.7m					
재 료 비: 9,534 / 150 = 63.5	63.5		63.5		
노 무 비: 55,700 / 150 = 371.3	371.3	371.3			
경 비: 48,578 / 150 = 323.8	323.8			323.8	
소 계	758.6	371.3	63.5	323.8	
2) 굴삭기, 무한궤도 0.6m ³					
재 료 비: 15,841 / 150 = 105.6	105.6		105.6		
노 무 비: 55,700 / 150 = 371.3	371.3	371.3			
경 비: 21,957 / 150 = 146.3	146.3			146.3	
소 계	623.2	371.3	105.6	146.3	
3) 머캐덤(자주식 8-10ton)					
재 료 비: 11,416 / 150 = 76.1	76.1		76.1		
노 무 비: 55,700 / 150 = 371.3	371.3	371.3			
경 비: 9,693 / 150 = 64.6	64.6			64.6	
소 계	512.0	371.3	76.1	64.6	
4) 탠덤롤러 (자주식 5-8ton)					
재 료 비: 7,510 / 150 = 50.0	50.0		50.0		
노 무 비: 55,700 / 150 = 371.3	371.3	371.3			
경 비: 8,525 / 150 = 56.8	56.8			56.8	
소 계	478.1	371.3	50.0	56.8	
5) 살수(물탱크, 16,000 ℓ)					
재 료 비: 21,348 / 150*0.5 = 71.1	71.1		71.1		
노 무 비: 47,231 / 150*0.5 = 157.4	157.4	157.4			
경 비: 18,163 / 150*0.5 = 60.5	60.5			60.5	
소 계	289.0	157.4	71.1	60.5	
계	3,444.7	2,426.4	366.3	652.0	
전체 합계	3,444	2,426	366	652	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 305 보차도및도로경계블록 설치(직선) A-TYPE, 300mm미만(폭+높이) A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 170 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 170 / 8 =21.25 M/hr	8,963	7,375	818	770	H24-0305
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 3 인 *214,222/ 170 = 3,780.3	3,780.3	3,780.3			
보통인부 1 인 *165,545/ 170 = 973.7	973.7	973.7			
소 계	<u>4,754.0</u>	<u>4,754.0</u>			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
4,754 * 2 /100 = 95.0	95.0		95.0		
소 계	<u>95.0</u>		<u>95.0</u>		
3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 21.25 = 723.5	723.5		723.5		
노 무 비: 55,700 / 21.25 = 2,621.1	2,621.1	2,621.1			
경 비: 16,378 / 21.25 = 770.7	770.7			770.7	
소 계	<u>4,115.3</u>	<u>2,621.1</u>	<u>723.5</u>	<u>770.7</u>	
계	<u><u>8,964.3</u></u>	<u><u>7,375.1</u></u>	<u><u>818.5</u></u>	<u><u>770.7</u></u>	
전체 합계	<u>8,963</u>	<u>7,375</u>	<u>818</u>	<u>770</u>	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 306 보차도및도로경계블록 설치(직선) A-TYPE, 350mm미만(폭+높이)	10,507	8,645	959	903	H24-0306
A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 145 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 145 / 8 =18.13 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 3 인 *214,222/ 145 = 4,432.1	4,432.1	4,432.1			
보통인부 1 인 *165,545/ 145 = 1,141.6	1,141.6	1,141.6			
소 계	5,573.7	5,573.7			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
5,573.7 * 2 /100 = 111.4	111.4		111.4		
소 계	111.4		111.4		
3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 18.13 = 848.0	848.0		848.0		
노 무 비: 55,700 / 18.13 = 3,072.2	3,072.2	3,072.2			
경 비: 16,378 / 18.13 = 903.3	903.3			903.3	
소 계	4,823.5	3,072.2	848.0	903.3	
계	10,508.6	8,645.9	959.4	903.3	
전체 합계	10,507	8,645	959	903	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 307 보차도및도로경계블록 설치(직선) A-TYPE, 400mm미만(폭+높이) A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 130 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 130 / 8 =16.25 M/hr 1. 재 료 비 별 산 2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 3 인 *214,222/ 130 = 4,943.5 보통인부 1 인 *165,545/ 130 = 1,273.4 소 계 2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%) 6,216.9 * 2 /100 = 124.3 소 계 3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡) 재 료 비: 15,375 / 16.25 = 946.1 노 무 비: 55,700 / 16.25 = 3,427.6 경 비: 16,378 / 16.25 = 1,007.8 소 계 계 전체 합계	11,721	9,644	1,070	1,007	H24-0307
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	
	<hr/>	<hr/>	<hr/>	<hr/>	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 308 보차도및도로경계블록 설치(직선) A-TYPE, 500mm미만(폭+높이)	16,932	13,931	1,546	1,455	H24-0308
A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 90 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 90 / 8 =11.25 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 3 인 *214,222/ 90 = 7,140.7	7,140.7	7,140.7			
보통인부 1 인 *165,545/ 90 = 1,839.3	1,839.3	1,839.3			
소 계	8,980.0	8,980.0			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
8,980 * 2 /100 = 179.6	179.6		179.6		
소 계	179.6		179.6		
3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 11.25 = 1,366.6	1,366.6		1,366.6		
노 무 비: 55,700 / 11.25 = 4,951.1	4,951.1	4,951.1			
경 비: 16,378 / 11.25 = 1,455.8	1,455.8			1,455.8	
소 계	7,773.5	4,951.1	1,366.6	1,455.8	
계	16,933.1	13,931.1	1,546.2	1,455.8	
전체 합계	16,932	13,931	1,546	1,455	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 309 보차도및도로경계블록 설치(직선) A-TYPE, 500mm이상(폭+높이)	25,398	20,896	2,319	2,183	H24-0309
A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단					
## 일당 시공량: Q1 = 60 M/일					
## 시간당 작업량: Q = 60 / 8 =7.50 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 3 인 *214,222/ 60 = 10,711.1	10,711.1	10,711.1			
보통인부 1 인 *165,545/ 60 = 2,759.0	2,759.0	2,759.0			
소 계	13,470.1	13,470.1			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
13,470.1 * 2 /100 = 269.4	269.4		269.4		
소 계	269.4		269.4		
3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 7.5 = 2,050.0	2,050.0		2,050.0		
노 무 비: 55,700 / 7.5 = 7,426.6	7,426.6	7,426.6			
경 비: 16,378 / 7.5 = 2,183.7	2,183.7			2,183.7	
소 계	11,660.3	7,426.6	2,050.0	2,183.7	
계	25,399.8	20,896.7	2,319.4	2,183.7	
전체 합계	25,398	20,896	2,319	2,183	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 310 보차도및도로경계블록 설치(곡선) A-TYPE, 300mm미만(폭+높이) A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 150 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 150 / 8 =18.75 M/hr 1. 재 료 비 별 산 2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 3 인 *214,222/ 150 = 4,284.4 보통인부 1 인 *165,545/ 150 = 1,103.6 소 계 2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%) 5,388 * 2 /100 = 107.7 소 계 3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡) 재 료 비: 15,375 / 18.75 = 820.0 노 무 비: 55,700 / 18.75 = 2,970.6 경 비: 16,378 / 18.75 = 873.4 소 계 계 전체 합계	10,158 4,284.4 1,103.6 5,388.0 107.7 107.7 820.0 2,970.6 873.4 4,664.0 10,159.7 10,158	8,358 4,284.4 1,103.6 5,388.0 4,284.4 1,103.6 5,388.0 2,970.6 2,970.6 2,970.6 8,358.6 8,358	927 820.0 820.0 820.0 820.0 927.7 927	873 873.4 873.4 873.4 873.4 873.4 873.4	H24-0310

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 311 보차도및도로경계블록 설치(곡선) A-TYPE, 350mm미만(폭+높이) A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 125 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 125 / 8 = 15.63 M/hr	12,188	10,029	1,112	1,047	H24-0311
1. 재 료 비 별 산					
2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 3 인 *214,222/ 125 = 5,141.3 보통인부 1 인 *165,545/ 125 = 1,324.3 소 계	5,141.3	5,141.3			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%) 6,465.6 * 2 / 100 = 129.3 소 계	1,324.3	1,324.3			
3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡) 재 료 비: 15,375 / 15.63 = 983.6 노 무 비: 55,700 / 15.63 = 3,563.6 경 비: 16,378 / 15.63 = 1,047.8 소 계	6,465.6	6,465.6			
계	129.3		129.3		
소 계	5,595.0	3,563.6	983.6	1,047.8	
계	<u>12,189.9</u>	<u>10,029.2</u>	<u>1,112.9</u>	<u>1,047.8</u>	
전체 합계	12,188	10,029	1,112	1,047	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 312 보차도및도로경계블록 설치(곡선) A-TYPE, 400mm미만(폭+높이) A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 110 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 110 / 8 =13.75 M/hr 1. 재 료 비 별 산 2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 3 인 *214,222/ 110 = 5,842.4 보통인부 1 인 *165,545/ 110 = 1,504.9 소 계 2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%) 7,347.3 * 2 / 100 = 146.9 소 계 3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡) 재 료 비: 15,375 / 13.75 = 1,118.1 노 무 비: 55,700 / 13.75 = 4,050.9 경 비: 16,378 / 13.75 = 1,191.1 소 계 계 전체 합계	13,854 5,842.4 1,504.9 <u>7,347.3</u> 146.9 <u>146.9</u> 1,118.1 4,050.9 1,191.1 <u>6,360.1</u> 13,854.3 <u>13,854</u>	11,398 5,842.4 1,504.9 <u>7,347.3</u> 4,050.9 <u>4,050.9</u> 11,398.2 <u>11,398</u>	1,265 1,118.1 <u>1,118.1</u> 1,118.1 <u>1,118.1</u> 1,265.0 <u>1,265</u>	1,191 1,191.1 <u>1,191.1</u> 1,191.1 <u>1,191.1</u> 1,191.1 <u>1,191</u>	H24-0312

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 313 보차도및도로경계블록 설치(곡선) A-TYPE, 500mm미만(폭+높이)	19,048	15,672	1,739	1,637	H24-0313
A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 80 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 80 / 8 =10.00 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 3 인 *214,222/ 80 = 8,033.3	8,033.3	8,033.3			
보통인부 1 인 *165,545/ 80 = 2,069.3	2,069.3	2,069.3			
소 계	10,102.6	10,102.6			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
10,102.6 * 2 /100 = 202.0	202.0		202.0		
소 계	202.0		202.0		
3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 10 = 1,537.5	1,537.5		1,537.5		
노 무 비: 55,700 / 10 = 5,570.0	5,570.0	5,570.0			
경 비: 16,378 / 10 = 1,637.8	1,637.8			1,637.8	
소 계	8,745.3	5,570.0	1,537.5	1,637.8	
계	19,049.9	15,672.6	1,739.5	1,637.8	
전체 합계	19,048	15,672	1,739	1,637	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 314 보차도및도로경계블록 설치(곡선) A-TYPE, 500mm이상(폭+높이) A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 50 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 50 / 8 = 6.25 M/hr 1. 재 료 비 별 산 2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 3 인 *214,222/ 50 = 12,853.3 보통인부 1 인 *165,545/ 50 = 3,310.9 소 계 2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%) 16,164.2 * 2 /100 = 323.2 소 계 3) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡) 재 료 비: 15,375 / 6.25 = 2,460.0 노 무 비: 55,700 / 6.25 = 8,912.0 경 비: 16,378 / 6.25 = 2,620.4 소 계 계 전체 합계	30,479 12,853.3 3,310.9 16,164.2 323.2 323.2 2,460.0 8,912.0 2,620.4 13,992.4 30,479.8 30,479	25,076 12,853.3 3,310.9 16,164.2 8,912.0 8,912.0 2,460.0 25,076.2 25,076	2,783 2,460.0 2,620.4 2,620.4 2,783.2 2,783	2,620 2,620.4 2,620.4 2,620.4 2,620	H24-0314

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 315 보차도및도로경계블록 설치(직선) B-TYPE, 300mm미만(폭+높이)	10,582	9,038	638	906	H24-0315
B-Type : 차도인접 주택가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 ## 일당 시공량: Q1 = 115 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 115 / 8 = 14.38 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 115 = 3,725.6	3,725.6	3,725.6			
보통인부 1 인 *165,545/ 115 = 1,439.5	1,439.5	1,439.5			
소 계	5,165.1	5,165.1			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
5,165.1 * 2 / 100 = 103.3	103.3		103.3		
소 계	103.3		103.3		
3) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡)					
재 료 비: 7,701 / 14.38 = 535.5	535.5		535.5		
노 무 비: 55,700 / 14.38 = 3,873.4	3,873.4	3,873.4			
경 비: 13,041 / 14.38 = 906.8	906.8			906.8	
소 계	5,315.7	3,873.4	535.5	906.8	
계	10,584.1	9,038.5	638.8	906.8	
전체 합계	10,582	9,038	638	906	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 316 보차도및도로경계블록 설치(직선) B-TYPE, 350mm미만(폭+높이)	12,172	10,395	734	1,043	H24-0316
B-Type : 차도인접 주택가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구					
## 일당 시공량: Q1 = 100 M/일					
## 시간당 작업량: Q = 100 / 8 =12.50 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 100 = 4,284.4	4,284.4	4,284.4			
보통인부 1 인 *165,545/ 100 = 1,655.4	1,655.4	1,655.4			
소 계	5,939.8	5,939.8			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
5,939.8 * 2 /100 = 118.7	118.7		118.7		
소 계	118.7		118.7		
3) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡)					
재 료 비: 7,701 / 12.5 = 616.0	616.0		616.0		
노 무 비: 55,700 / 12.5 = 4,456.0	4,456.0	4,456.0			
경 비: 13,041 / 12.5 = 1,043.2	1,043.2			1,043.2	
소 계	6,115.2	4,456.0	616.0	1,043.2	
계	12,173.7	10,395.8	734.7	1,043.2	
전체 합계	12,172	10,395	734	1,043	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 317 보차도및도로경계블록 설치(직선) B-TYPE, 400mm미만(폭+높이) B-Type : 차도인접 주턱가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 ## 일당 시공량: Q1 = 90 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 90 / 8 = 11.25 M/hr	13,525	11,550	816	1,159	H24-0317
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 90 = 4,760.4	4,760.4	4,760.4			
보통인부 1 인 *165,545/ 90 = 1,839.3	1,839.3	1,839.3			
소 계	6,599.7	6,599.7			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
6,599.7 * 2 /100 = 131.9	131.9		131.9		
소 계	131.9		131.9		
3) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡)					
재 료 비: 7,701 / 11.25 = 684.5	684.5		684.5		
노 무 비: 55,700 / 11.25 = 4,951.1	4,951.1	4,951.1			
경 비: 13,041 / 11.25 = 1,159.2	1,159.2			1,159.2	
소 계	6,794.8	4,951.1	684.5	1,159.2	
계	13,526.4	11,550.8	816.4	1,159.2	
전체 합계	13,525	11,550	816	1,159	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 318 보차도및도로경계블록 설치(직선) B-TYPE, 500mm미만(폭+높이) B-Type : 차도인접 주턱가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 ## 일당 시공량: Q1 = 65 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 65 / 8 = 8.13 M/hr 1. 재 료 비 별 산 2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 2 인 * 214,222 / 65 = 6,591.4 보통인부 1 인 * 165,545 / 65 = 2,546.8 소 계 9,138.2 2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%) 9,138.2 * 2 / 100 = 182.7 소 계 182.7 3) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡) 재 료 비: 7,701 / 8.13 = 947.2 노 무 비: 55,700 / 8.13 = 6,851.1 경 비: 13,041 / 8.13 = 1,604.0 소 계 9,402.3 계 18,723.2 전체 합계 18,722	18,722 6,591.4 2,546.8 9,138.2 182.7 182.7 947.2 6,851.1 1,604.0 9,402.3 18,723.2 18,722	15,989 6,591.4 2,546.8 9,138.2 6,851.1 6,851.1 6,851.1 15,989.3 15,989	1,129 947.2 947.2 947.2 1,129.9 1,129	1,604 1,604.0 1,604.0 1,604.0 1,604.0 1,604.0 1,604	H24-0318

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 320 보차도및도로경계블록 설치(곡선) B-TYPE, 300mm미만(폭+높이)	11,065	9,450	667	948	H24-0320
B-Type : 차도인접 주턱가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구					
## 일당 시공량: $Q_1 = 110 \text{ M/일}$					
## 시간당 작업량: $Q = 110 / 8 = 13.75 \text{ M/hr}$					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 110 = 3,894.9	3,894.9	3,894.9			
보통인부 1 인 *165,545/ 110 = 1,504.9	1,504.9	1,504.9			
소 계	5,399.8	5,399.8			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
$5,399.8 * 2 / 100 = 107.9$	107.9		107.9		
소 계	107.9		107.9		
3) 굴삭기(무한궤도 0.2m ²)					
재 료 비: $7,701 / 13.75 = 560.0$	560.0		560.0		
노 무 비: $55,700 / 13.75 = 4,050.9$	4,050.9	4,050.9			
경 비: $13,041 / 13.75 = 948.4$	948.4			948.4	
소 계	5,559.3	4,050.9	560.0	948.4	
계	11,067.0	9,450.7	667.9	948.4	
전체 합계	11,065	9,450	667	948	

단가산출

산출근거	합계	노무비	재료비	경비	비고
<p>산근 # 321 보차도및도로경계블록 설치(곡선) B-TYPE, 350mm미만(폭+높이)</p> <p>B-Type : 차도인접 주택가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구</p> <p>## 일당 시공량: Q1 = 85 M/일</p> <p>## 시간당 작업량: Q = 85 / 8 = 10.63 M/hr</p> <p>1. 재료비</p> <p>별 산</p> <p>2. 설치비</p> <p>1) 인력</p> <p> 특별인부 2 인 * 214,222 / 85 = 5,040.5</p> <p> 보통인부 1 인 * 165,545 / 85 = 1,947.5</p> <p> 소 계 6,988.0</p> <p>2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)</p> <p> 6,988 * 2 / 100 = 139.7</p> <p> 소 계 139.7</p> <p>3) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡)</p> <p> 재료비: 7,701 / 10.63 = 724.4</p> <p> 노무비: 55,700 / 10.63 = 5,239.8</p> <p> 경비: 13,041 / 10.63 = 1,226.8</p> <p> 소 계 7,191.0</p> <p> 계 14,318.7</p> <p>전체 합계 14,317</p>	<p>14,317</p> <p>5,040.5</p> <p>1,947.5</p> <p>6,988.0</p> <p>139.7</p> <p>139.7</p> <p>724.4</p> <p>5,239.8</p> <p>1,226.8</p> <p>7,191.0</p> <p>14,318.7</p> <p>14,317</p>	<p>12,227</p> <p>5,040.5</p> <p>1,947.5</p> <p>6,988.0</p> <p></p> <p></p> <p></p> <p>5,239.8</p> <p></p> <p>5,239.8</p> <p></p> <p>12,227.8</p> <p>12,227</p>	<p>864</p> <p></p> <p></p> <p></p> <p>139.7</p> <p>139.7</p> <p>724.4</p> <p></p> <p>724.4</p> <p>1,226.8</p> <p>724.4</p> <p>864.1</p> <p>864</p>	<p>1,226</p> <p></p> <p></p> <p></p> <p></p> <p></p> <p></p> <p>1,226.8</p> <p>1,226.8</p> <p>1,226.8</p> <p>1,226.8</p> <p>1,226.8</p> <p>1,226</p>	<p>H24-0321</p>

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 322 보차도및도로경계블록 설치(곡선) B-TYPE, 400mm미만(폭+높이) B-Type : 차도인접 주택가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 ## 일당 시공량: Q1 = 75 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 75 / 8 =9.38 M/hr 1. 재 료 비 별 산 2. 설 치 비 1) 인 력 특별인부 2 인 *214,222/ 75 = 5,712.5 보통인부 1 인 *165,545/ 75 = 2,207.2 소 계 2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%) 7,919.7 * 2 /100 = 158.3 소 계 3) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡) 재 료 비: 7,701 / 9.38 = 821.0 노 무 비: 55,700 / 9.38 = 5,938.1 경 비: 13,041 / 9.38 = 1,390.2 소 계 계 전체 합계	16,226 5,712.5 2,207.2 7,919.7 158.3 158.3 821.0 5,938.1 1,390.2 8,149.3 16,227.3 16,226	13,857 5,712.5 2,207.2 7,919.7 5,938.1 13,857.8 13,857	979 821.0 821.0 1,390.2 1,390.2 979.3 979	1,390 1,390.2 1,390.2 1,390.2 1,390	H24-0322

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 323 보차도및도로경계블록 설치(곡선) B-TYPE, 500mm미만(폭+높이) B-Type : 차도인접 주택가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 ## 일당 시공량: Q1 = 60 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 60 / 8 = 7.50 M/hr	20,288	17,326	1,224	1,738	H24-0323
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 60 = 7,140.7	7,140.7	7,140.7			
보통인부 1 인 *165,545/ 60 = 2,759.0	2,759.0	2,759.0			
소 계	9,899.7	9,899.7			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
9,899.7 * 2 /100 = 197.9	197.9		197.9		
소 계	197.9		197.9		
3) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡)					
재 료 비: 7,701 / 7.5 = 1,026.8	1,026.8		1,026.8		
노 무 비: 55,700 / 7.5 = 7,426.6	7,426.6	7,426.6			
경 비: 13,041 / 7.5 = 1,738.8	1,738.8			1,738.8	
소 계	10,192.2	7,426.6	1,026.8	1,738.8	
계	20,289.8	17,326.3	1,224.7	1,738.8	
전체 합계	20,288	17,326	1,224	1,738	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 324 보차도및도로경계블록 설치(곡선) B-TYPE, 500mm이상(폭+높이)	34,761	29,687	2,097	2,977	H24-0324
B-Type : 차도인접 주턱가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 ## 일당 시공량: Q1 = 35 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 35 / 8 = 4.38 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 35 = 12,241.2	12,241.2	12,241.2			
보통인부 1 인 *165,545/ 35 = 4,729.8	4,729.8	4,729.8			
소 계	16,971.0	16,971.0			
2) 공구손료 및 경장비(절단기 등)의 기계경비는 (인력품의 2%)					
16,971 * 2 /100 = 339.4	339.4		339.4		
소 계	339.4		339.4		
3) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡)					
재 료 비: 7,701 / 4.38 = 1,758.2	1,758.2		1,758.2		
노 무 비: 55,700 / 4.38 = 12,716.8	12,716.8	12,716.8			
경 비: 13,041 / 4.38 = 2,977.3	2,977.3			2,977.3	
소 계	17,452.3	12,716.8	1,758.2	2,977.3	
계	34,762.7	29,687.8	2,097.6	2,977.3	
전체 합계	34,761	29,687	2,097	2,977	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 325 보차도및도로경계블록 철거 A-TYPE, 300mm미만(폭+높이) /1m	3,521	2,834	327	360	H24-0325
A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 500 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 500 / 8 =62.50 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 500 = 856.8	856.8	856.8			
보통인부 1 인 *165,545/ 500 = 331.0	331.0	331.0			
소 계	1,187.8	1,187.8			
2) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 62.5 = 246.0	246.0		246.0		
노 무 비: 55,700 / 62.5 = 891.2	891.2	891.2			
경 비: 16,378 / 62.5 = 262.0	262.0			262.0	
소 계	1,399.2	891.2	246.0	262.0	
3) 덤프트럭(2.5TON)					
재 료 비: 5,094 / 62.5 = 81.5	81.5		81.5		
노 무 비: 47,231 / 62.5 = 755.6	755.6	755.6			
경 비: 6,169 / 62.5 = 98.7	98.7			98.7	
소 계	935.8	755.6	81.5	98.7	
계	3,522.8	2,834.6	327.5	360.7	
전체 합계	3,521	2,834	327	360	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 326 보차도및도로경계블록 철거 A-TYPE, 350mm미만(폭+높이) /1m	4,192	3,374	389	429	H24-0326
A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 420 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 420 / 8 =52.50 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 420 = 1,020.1	1,020.1	1,020.1			
보통인부 1 인 *165,545/ 420 = 394.1	394.1	394.1			
소 계	<u>1,414.2</u>	<u>1,414.2</u>			
2) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 52.5 = 292.8	292.8		292.8		
노 무 비: 55,700 / 52.5 = 1,060.9	1,060.9	1,060.9			
경 비: 16,378 / 52.5 = 311.9	311.9			311.9	
소 계	<u>1,665.6</u>	<u>1,060.9</u>	<u>292.8</u>	<u>311.9</u>	
3) 덤프트럭(2.5TON)					
재 료 비: 5,094 / 52.5 = 97.0	97.0		97.0		
노 무 비: 47,231 / 52.5 = 899.6	899.6	899.6			
경 비: 6,169 / 52.5 = 117.5	117.5			117.5	
소 계	<u>1,114.1</u>	<u>899.6</u>	<u>97.0</u>	<u>117.5</u>	
계	<u>4,193.9</u>	<u>3,374.7</u>	<u>389.8</u>	<u>429.4</u>	
전체 합계	4,192	3,374	389	429	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 327 보차도및도로경계블록 철거 A-TYPE, 400mm미만(폭+높이) /1m</p> <p>A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단</p> <p>## 일당 시공량: Q1 = 390 M/일</p> <p>## 시간당 작업량: Q = 390 / 8 =48.75 M/hr</p> <p>1. 재 료 비</p> <p> 별 산</p> <p>2. 설 치 비</p> <p> 1) 인 력</p> <p> 특별인부 2 인 *214,222/ 390 = 1,098.5</p> <p> 보통인부 1 인 *165,545/ 390 = 424.4</p> <p> 소 계</p> <p> 2) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)</p> <p> 재 료 비: 15,375 / 48.75 = 315.3</p> <p> 노 무 비: 55,700 / 48.75 = 1,142.5</p> <p> 경 비: 16,378 / 48.75 = 335.9</p> <p> 소 계</p> <p> 3) 덤프트럭(2.5TON)</p> <p> 재 료 비: 5,094 / 48.75 = 104.4</p> <p> 노 무 비: 47,231 / 48.75 = 968.8</p> <p> 경 비: 6,169 / 48.75 = 126.5</p> <p> 소 계</p> <p> 계</p> <p> 전체 합계</p>	<p>4,515</p> <p>1,098.5</p> <p>424.4</p> <p>1,522.9</p> <p>315.3</p> <p>1,142.5</p> <p>335.9</p> <p>1,793.7</p> <p>104.4</p> <p>968.8</p> <p>126.5</p> <p>1,199.7</p> <p>4,516.3</p> <p>4,515</p>	<p>3,634</p> <p>1,098.5</p> <p>424.4</p> <p>1,522.9</p> <p>1,142.5</p> <p>968.8</p> <p>3,634.2</p> <p>3,634</p>	<p>419</p> <p>315.3</p> <p>104.4</p> <p>419.7</p> <p>419</p>	<p>462</p> <p>335.9</p> <p>335.9</p> <p>126.5</p> <p>126.5</p> <p>462.4</p> <p>462</p>	<p>H24-0327</p>

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 328 보차도및도로경계블록 철거 A-TYPE, 500mm미만(폭+높이) /1m A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 270 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 270 / 8 =33.75 M/hr	6,522	5,249	606	667	H24-0328
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 270 = 1,586.8	1,586.8	1,586.8			
보통인부 1 인 *165,545/ 270 = 613.1	613.1	613.1			
소 계	2,199.9	2,199.9			
2) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 33.75 = 455.5	455.5		455.5		
노 무 비: 55,700 / 33.75 = 1,650.3	1,650.3	1,650.3			
경 비: 16,378 / 33.75 = 485.2	485.2			485.2	
소 계	2,591.0	1,650.3	455.5	485.2	
3) 덤프트럭(2.5TON)					
재 료 비: 5,094 / 33.75 = 150.9	150.9		150.9		
노 무 비: 47,231 / 33.75 = 1,399.4	1,399.4	1,399.4			
경 비: 6,169 / 33.75 = 182.7	182.7			182.7	
소 계	1,733.0	1,399.4	150.9	182.7	
계	6,523.9	5,249.6	606.4	667.9	
전체 합계	6,522	5,249	606	667	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 329 보차도및도로경계블록 철거 A-TYPE, 500mm이상(폭+높이) /1m	10,361	8,337	963	1,061	H24-0329
A-Type : 공원,단지내 보도등 장비이동 및 적재가 용이한 구단 ## 일당 시공량: Q1 = 170 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 170 / 8 =21.25 M/hr					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 170 = 2,520.2	2,520.2	2,520.2			
보통인부 1 인 *165,545/ 170 = 973.7	973.7	973.7			
소 계	3,493.9	3,493.9			
2) 굴삭기(무한궤도 0.4㎡)					
재 료 비: 15,375 / 21.25 = 723.5	723.5		723.5		
노 무 비: 55,700 / 21.25 = 2,621.1	2,621.1	2,621.1			
경 비: 16,378 / 21.25 = 770.7	770.7			770.7	
소 계	4,115.3	2,621.1	723.5	770.7	
3) 덤프트럭(2.5TON)					
재 료 비: 5,094 / 21.25 = 239.7	239.7		239.7		
노 무 비: 47,231 / 21.25 = 2,222.6	2,222.6	2,222.6			
경 비: 6,169 / 21.25 = 290.3	290.3			290.3	
소 계	2,752.6	2,222.6	239.7	290.3	
계	10,361.8	8,337.6	963.2	1,061.0	
전체 합계	10,361	8,337	963	1,061	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 331 보차도및도로경계블록 철거 B-TYPE, 350mm미만(폭+높이) /1m B-Type : 차도인접 주택가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 ## 일당 시공량: Q1 = 335 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 335 / 8 =41.88 M/hr	4,993	4,230	305	458	H24-0331
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 335 = 1,278.9	1,278.9	1,278.9			
보통인부 1 인 *165,545/ 335 = 494.1	494.1	494.1			
소 계	1,773.0	1,773.0			
2) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡)					
재 료 비: 7,701 / 41.88 = 183.8	183.8		183.8		
노 무 비: 55,700 / 41.88 = 1,329.9	1,329.9	1,329.9			
경 비: 13,041 / 41.88 = 311.3	311.3			311.3	
소 계	1,825.0	1,329.9	183.8	311.3	
3) 덤프트럭(2.5TON)					
재 료 비: 5,094 / 41.88 = 121.6	121.6		121.6		
노 무 비: 47,231 / 41.88 = 1,127.7	1,127.7	1,127.7			
경 비: 6,169 / 41.88 = 147.3	147.3			147.3	
소 계	1,396.6	1,127.7	121.6	147.3	
계	4,994.6	4,230.6	305.4	458.6	
전체 합계	4,993	4,230	305	458	

충청북도

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 332 보차도및도로경계블록 철거 B-TYPE, 400mm미만(폭+높이) /1m B-Type : 차도인접 주택가 보도 등 장비이동 및 적재공간이 협소한 구 ## 일당 시공량: Q1 = 310 M/일 ## 시간당 작업량: Q = 310 / 8 =38.75 M/hr	5,397	4,572	330	495	H24-0332
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
1) 인 력					
특별인부 2 인 *214,222/ 310 = 1,382.0	1,382.0	1,382.0			
보통인부 1 인 *165,545/ 310 = 534.0	534.0	534.0			
소 계	1,916.0	1,916.0			
2) 굴삭기(무한궤도 0.2㎡)					
재 료 비: 7,701 / 38.75 = 198.7	198.7		198.7		
노 무 비: 55,700 / 38.75 = 1,437.4	1,437.4	1,437.4			
경 비: 13,041 / 38.75 = 336.5	336.5			336.5	
소 계	1,972.6	1,437.4	198.7	336.5	
3) 덤프트럭(2.5TON)					
재 료 비: 5,094 / 38.75 = 131.4	131.4		131.4		
노 무 비: 47,231 / 38.75 = 1,218.8	1,218.8	1,218.8			
경 비: 6,169 / 38.75 = 159.2	159.2			159.2	
소 계	1,509.4	1,218.8	131.4	159.2	
계	5,398.0	4,572.2	330.1	495.7	
전체 합계	5,397	4,572	330	495	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 335 일상유지보수(소파보수) 소규모 포장복구, A-Type /1m2 본 품은 상하수도등 공사후 임시 되메우기한 상태에서 발생하는 일정구간 포장 복구와 기존도로 유지보수를 위한 포장기준이다 ## 일당 작업량: Q1 = 110 m ² ## 시간당 작업량: Q = 110 / 8 hr = 13.75 m ² /hr 1. 기계사용료 1) 굴삭기(타이어 0.18m ²) 재 료 비: 8,839 / 13.75 =642.8 노 무 비: 55,700 / 13.75 =4,050.9 경 비: 15,117 / 13.75 =1,099.4 2). 로더(타이어0.57m ²) 재 료 비: 6,415 / 13.75 =466.5 노 무 비: 55,700 / 13.75 =4,050.9 경 비: 6,979 / 13.75 =507.5 3) 진동롤러(자주식 2.5ton) 재 료 비: 3,308 / 13.75 =240.5 노 무 비: 55,700 / 13.75 =4,050.9 경 비: 4,873 / 13.75 =354.4 4) 아스팔트스프레이어(400ℓ) 재 료 비: 1,677 / 13.75 =121.9 노 무 비: 33,571 / 13.75 =2,441.5 경 비: 743 / 13.75 =54.0 5) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,094 / 13.75*2 =740.9 노 무 비: 47,231 / 13.75*2 =6,869.9 경 비: 6,169 / 13.75*2 =897.3 소 계 26,589.3 21,464.1 2,212.6 2,912.6 2. 인 건 비 포 장 공: 258,360 * 3 인 / 110 = 7,046.1 보 통 인 부: 165,545 * 1 인 / 110 = 1,504.9 소 계 8,551.0 8,551.0 계 <u>35,140.3</u> <u>30,015.1</u> <u>2,212.6</u> <u>2,912.6</u> 전체 합계 35,139 30,015 2,212 2,912					H24-0335

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 336 일상유지보수(소파보수) 소규모 포장복구,B-Type /1m2 본 품은 상하수도등 공사후 임시 되메우기한 상태에서 발생하는 일정구간 포장 복구와 기존도로 유지보수를 위한 포장기준이다 ## 일당 작업량: Q1 = 45 m ² ## 시간당 작업량: Q = 45 / 8 hr = 5.63 m ² /hr	85,841	73,324	5,404	7,113	H24-0336
1. 기계사용료					
1) 굴삭기(타이어 0.18m ²)					
재 료 비: 8,839 / 5.63 =1,569.9	1,569.9		1,569.9		
노 무 비: 55,700 / 5.63 =9,893.4	9,893.4	9,893.4			
경 비: 15,117 / 5.63 =2,685.0	2,685.0			2,685.0	
2). 로더(타이어0.57m ²)					
재 료 비: 6,415 / 5.63 =1,139.4	1,139.4		1,139.4		
노 무 비: 55,700 / 5.63 =9,893.4	9,893.4	9,893.4			
경 비: 6,979 / 5.63 =1,239.6	1,239.6			1,239.6	
3) 진동롤러(자주식 2.5ton)					
재 료 비: 3,308 / 5.63 =587.5	587.5		587.5		
노 무 비: 55,700 / 5.63 =9,893.4	9,893.4	9,893.4			
경 비: 4,873 / 5.63 =865.5	865.5			865.5	
4) 아스팔트스프레이어(400ℓ)					
재 료 비: 1,677 / 5.63 =297.8	297.8		297.8		
노 무 비: 33,571 / 5.63 =5,962.8	5,962.8	5,962.8			
경 비: 743 / 5.63 =131.9	131.9			131.9	
5) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 5.63*2 =1,809.5	1,809.5		1,809.5		
노 무 비: 47,231 / 5.63*2 =16,778.3	16,778.3	16,778.3			
경 비: 6,169 / 5.63*2 =2,191.4	2,191.4			2,191.4	
소 계	64,938.8	52,421.3	5,404.1	7,113.4	
2. 인 건 비					
포 장 공: 258,360 * 3 인 / 45 = 17,224.0	17,224.0	17,224.0			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 45 = 3,678.7	3,678.7	3,678.7			
소 계	20,902.7	20,902.7			
계	85,841.5	73,324.0	5,404.1	7,113.4	
전체 합계	85,841	73,324	5,404	7,113	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 337 일상유지보수(소파보수) 소규모 포장복구,C-Type /1m2 본 품은 상하수도등 공사후 임시 되메우기한 상태에서 발생하는 일정구간 포장 복구와 기존도로 유지보수를 위한 포장기준이다 ## 일당 작업량: Q1 = 20 m ² ## 시간당 작업량: Q = 20 / 8 hr = 2.50 m ² /hr 1. 기계사용료 1) 굴삭기(타이어 0.18m ²) 재 료 비: 8,839 / 2.5 =3,535.6 노 무 비: 55,700 / 2.5 =22,280.0 경 비: 15,117 / 2.5 =6,046.8 2) 진동롤러(핸드가이드식 0.7ton) 재 료 비: 3,164 / 2.5 =1,265.6 노 무 비: 33,571 / 2.5 =13,428.4 경 비: 1,846 / 2.5 =738.4 3) 플레이트 콤팩터(1.5ton) 재 료 비: 1,582 / 2.5 =632.8 노 무 비: 33,571 / 2.5 =13,428.4 경 비: 582 / 2.5 =232.8 4) 아스팔트스프레이어(400ℓ) 재 료 비: 1,677 / 2.5 =670.8 노 무 비: 33,571 / 2.5 =13,428.4 경 비: 743 / 2.5 =297.2 5) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,094 / 2.5*2 =4,075.2 노 무 비: 47,231 / 2.5*2 =37,784.8 경 비: 6,169 / 2.5*2 =4,935.2 소 계 122,780.4 100,350.0 10,180.0 12,250.4 2. 인 건 비 포장공: 258,360 * 3 인 / 20 = 38,754.0 보통인부: 165,545 * 1 인 / 20 = 8,277.2 소 계 47,031.2 계 169,811.6 147,381.2 10,180.0 12,250.4 전체 합계 169,811 147,381 10,180 12,250					H24-0337

총청북도

단가산출

산출근거	합계	노무비	재료비	경비	비고
산근 # 338 소파보수(표층) 표층, A-Type /1m2 본품은 대형장비투입이 어려운 상황에서 아스팔트 포장면을 소형장비로 아스팔트로 재포장하는 기준이다(포장시간 7시간이상) ## 일당 작업량: Q1 = 400 m ² ## 시간당 작업량: Q = 400 / 8 hr = 50.00 m ² /hr 1. 기계경비 1). 로더(타이어)+소형노면파쇄기(0.95m ²) 재료비: 11,365 / 50 =227.3 노무비: 55,700 / 50 =1,114.0 경비: 19,780 / 50 =395.6 2). 로더(타이어)0.57m ² 재료비: 6,415 / 50 =128.3 노무비: 55,700 / 50 =1,114.0 경비: 6,979 / 50 =139.5 3) 진동롤러(자주식 2.5ton) 재료비: 3,308 / 50 =66.1 노무비: 55,700 / 50 =1,114.0 경비: 4,873 / 50 =97.4 4) 아스팔트스프레이어(400ℓ) 재료비: 1,677 / 50 =33.5 노무비: 33,571 / 50 =671.4 경비: 743 / 50 =14.8 5) 트럭(2.5ton) 재료비: 5,094 / 50*2 =203.7 노무비: 47,231 / 50*2 =1,889.2 경비: 6,169 / 50*2 =246.7 소계 7,455.5 5,902.6 658.9 894.0 2. 인건비 포장공: 258,360 * 3 인 / 400 = 1,937.7 보통인부: 165,545 * 1 인 / 400 = 413.8 소계 2,351.5 2,351.5 계 9,807.0 8,254.1 658.9 894.0 전체 합계 9,806 8,254 658 894					H24-0338

총칭복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 339 소파보수(표층) 표층,B-Type /1m2 본품은 대형장비투입이 어려운 상황에서 아스팔트 포장면을 소형장비로 아스팔트로 재포장하는기준이다(포장시간 5시간이상) ## 일당 작업량: Q1 = 140 m ² ## 시간당 작업량: Q = 140 / 8 hr = 17.50 m ² /hr 1. 기계경비 1). 로더(타이어)+소형노면파쇄기(0.95m ²) 재 료 비: 11,365 / 17.5 =649.4 노 무 비: 55,700 / 17.5 =3,182.8 경 비: 19,780 / 17.5 =1,130.2 2). 로더(타이어)0.57m ² 재 료 비: 6,415 / 17.5 =366.5 노 무 비: 55,700 / 17.5 =3,182.8 경 비: 6,979 / 17.5 =398.8 3) 진동롤러(자주식 2.5ton) 재 료 비: 3,308 / 17.5 =189.0 노 무 비: 55,700 / 17.5 =3,182.8 경 비: 4,873 / 17.5 =278.4 4) 아스팔트스프레이어(400ℓ) 재 료 비: 1,677 / 17.5 =95.8 노 무 비: 33,571 / 17.5 =1,918.3 경 비: 743 / 17.5 =42.4 5) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,094 / 17.5*2 =582.1 노 무 비: 47,231 / 17.5*2 =5,397.8 경 비: 6,169 / 17.5*2 =705.0 소 계 21,302.1 16,864.5 1,882.8 2,554.8 2. 인 건 비 포 장 공: 258,360 * 3 인 / 140 = 5,536.2 보통인부: 165,545 * 1 인 / 140 = 1,182.4 소 계 6,718.6 6,718.6 계 28,020.7 23,583.1 1,882.8 2,554.8 전체 합계 28,019 23,583 1,882 2,554					H24-0339

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 340 소파보수(표층) 표층, C-Type /1m2 본품은 대형장비투입이 어려운 상황에서 아스팔트 포장면을 소형장비로 아스팔트로 재포장하는기준이다(포장시간 3시간이상) ## 일당 작업량: Q1 = 50 m ² ## 시간당 작업량: Q = 50 / 8 hr = 6.25 m ² /hr	78,458	66,033	5,272	7,153	H24-0340
1. 기계경비					
1). 로더(타이어)+소형노면파쇄기(0.95m ²)					
재 료 비: 11,365 / 6.25 =1,818.4	1,818.4		1,818.4		
노 무 비: 55,700 / 6.25 =8,912.0	8,912.0	8,912.0			
경 비: 19,780 / 6.25 =3,164.8	3,164.8			3,164.8	
2). 로더(타이어)0.57m ²)					
재 료 비: 6,415 / 6.25 =1,026.4	1,026.4		1,026.4		
노 무 비: 55,700 / 6.25 =8,912.0	8,912.0	8,912.0			
경 비: 6,979 / 6.25 =1,116.6	1,116.6			1,116.6	
3) 진동롤러(자주식 2.5ton)					
재 료 비: 3,308 / 6.25 =529.2	529.2		529.2		
노 무 비: 55,700 / 6.25 =8,912.0	8,912.0	8,912.0			
경 비: 4,873 / 6.25 =779.6	779.6			779.6	
4) 아스팔트스프레이어(400ℓ)					
재 료 비: 1,677 / 6.25 =268.3	268.3		268.3		
노 무 비: 33,571 / 6.25 =5,371.3	5,371.3	5,371.3			
경 비: 743 / 6.25 =118.8	118.8			118.8	
5) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 6.25*2 =1,630.0	1,630.0		1,630.0		
노 무 비: 47,231 / 6.25*2 =15,113.9	15,113.9	15,113.9			
경 비: 6,169 / 6.25*2 =1,974.0	1,974.0			1,974.0	
소 계	59,647.3	47,221.2	5,272.3	7,153.8	
2. 인 건 비					
포 장 공: 258,360 * 3 인 / 50 = 15,501.6	15,501.6	15,501.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 50 = 3,310.9	3,310.9	3,310.9			
소 계	18,812.5	18,812.5			
계	78,459.8	66,033.7	5,272.3	7,153.8	
전체 합계	78,458	66,033	5,272	7,153	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 341 일상유지보수(소파보수) 소규모 도로인급 복구,A-Type /1m2 본품은 기존도로 파손에 의한 소규모도로를 골재층까지 복구하는기준이 ## 일당 작업량: Q1 = 85 m ² ## 시간당 작업량: Q = 85 / 8 hr = 10.63 m ² /hr	54,827	46,975	3,642	4,210	H24-0341
1. 노 무 비					
포 장 공: 258,360 * 4 인 / 85 = 12,158.1	12,158.1	12,158.1			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 85 = 3,895.1	3,895.1	3,895.1			
소 계	16,053.2	16,053.2			
2. 기계경비					
1) 굴삭기(타이어,0.18m ² +대형브레이크0.2m ² 용)					
재 료 비: 8,269 / 10.63 =777.8	777.8		777.8		
노 무 비: 55,700 / 10.63 =5,239.8	5,239.8	5,239.8			
경 비: 17,956 / 10.63 =1,689.1	1,689.1			1,689.1	
소 계	7,706.7	5,239.8	777.8	1,689.1	
2). 로더(타이어0.57m ²)					
재 료 비: 6,415 / 10.63 =603.4	603.4		603.4		
노 무 비: 55,700 / 10.63 =5,239.8	5,239.8	5,239.8			
경 비: 6,979 / 10.63 =656.5	656.5			656.5	
소 계	6,499.7	5,239.8	603.4	656.5	
3). 콘크리트캣타(320~400)					
재 료 비: 8,863 / 10.63 = 833.7	833.7		833.7		
노 무 비: 33,571 / 10.63 = 3,158.1	3,158.1	3,158.1			
경 비: 1,876 / 10.63 = 176.4	176.4			176.4	
소 계	4,168.2	3,158.1	833.7	176.4	
4) 진동롤러(자주식 2.5ton)					
재 료 비: 3,308 / 10.63 =311.1	311.1		311.1		
노 무 비: 55,700 / 10.63 =5,239.8	5,239.8	5,239.8			
경 비: 4,873 / 10.63 =458.4	458.4			458.4	
소 계	6,009.3	5,239.8	311.1	458.4	
5) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 10.63*2 =958.4	958.4		958.4		
노 무 비: 47,231 / 10.63*2 =8,886.3	8,886.3	8,886.3			
경 비: 6,169 / 10.63*2 =1,160.6	1,160.6			1,160.6	
소 계	11,005.3	8,886.3	958.4	1,160.6	
6) 아스팔트스프레이어(400ℓ)					
재 료 비: 1,677 / 10.63 =157.7	157.7		157.7		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: 33,571 / 10.63 =3,158.1	3,158.1	3,158.1			
경 비: 743 / 10.63 =69.8	69.8			69.8	
소 계	<u>3,385.6</u>	<u>3,158.1</u>	<u>157.7</u>	<u>69.8</u>	
계	<u>54,828.0</u>	<u>46,975.1</u>	<u>3,642.1</u>	<u>4,210.8</u>	
전체 합계	54,827	46,975	3,642	4,210	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 342 일상유지보수(소파보수) 소규모 도로인급 복구,B-Type /1m2 본품은 기존도로 파손에 의한 소규모도로를 골재층까지 복구하는기준이 ## 일당 작업량: Q1 = 35 m ² ## 시간당 작업량: Q = 35 / 8 hr = 4.38 m ² /hr 1. 기계사용료 1) 굴삭기(타이어,0.18m ² +대형브레이커0.2m ² 용) 재 료 비: 8,269 / 4.38 =1,887.8 노 무 비: 55,700 / 4.38 =12,716.8 경 비: 17,956 / 4.38 =4,099.5 2). 로더(타이어0.57m ²) 재 료 비: 6,415 / 4.38 =1,464.6 노 무 비: 55,700 / 4.38 =12,716.8 경 비: 6,979 / 4.38 =1,593.3 3). 콘크리트캣타(320~400) 재 료 비: 8,863 / 4.38 = 2,023.5 노 무 비: 33,571 / 4.38 = 7,664.6 경 비: 1,876 / 4.38 = 428.3 4) 진동롤러(자주식 2.5ton) 재 료 비: 3,308 / 4.38 =755.2 노 무 비: 55,700 / 4.38 =12,716.8 경 비: 4,873 / 4.38 =1,112.5 5) 트럭(2.5ton) 재 료 비: 5,094 / 4.38*2 =2,326.0 노 무 비: 47,231 / 4.38*2 =21,566.6 경 비: 6,169 / 4.38*2 =2,816.8 6) 아스팔트스프레이어(400ℓ) 재 료 비: 1,677 / 4.38 =382.8 노 무 비: 33,571 / 4.38 =7,664.6 경 비: 743 / 4.38 =169.6 소 계	133,091	114,032	8,839	10,220	H24-0342
2. 인 건 비 포 장 공: 258,360 * 4 인 / 35 = 29,526.8 보통인부: 165,545 * 2 인 / 35 = 9,459.7 소 계	38,986.5	38,986.5			
계	<u>133,092.6</u>	<u>114,032.7</u>	<u>8,839.9</u>	<u>10,220.0</u>	
전체 합계	133,091	114,032	8,839	10,220	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 343 일상유지보수(소파보수) 소규모 도로인급 복구,C-Type /1m2 본품은 기존도로 파손에 의한 소규모도로를 골재층까지 복구하는기준이 ## 일당 작업량: Q1 = 15 m ² ## 시간당 작업량: Q = 15 / 8 hr = 1.88 m ² /hr	315,767	271,897	21,360	22,510	H24-0343
1. 기계사용료					
1) 굴삭기(타이어,0.18m ² +대형브레이커0.2m ² 용)					
재 료 비: 8,269 / 1.88 =4,398.4	4,398.4		4,398.4		
노 무 비: 55,700 / 1.88 =29,627.6	29,627.6	29,627.6			
경 비: 17,956 / 1.88 =9,551.0	9,551.0			9,551.0	
2). 로더(타이어0.57m ²)					
재 료 비: 6,415 / 1.88 =3,412.2	3,412.2		3,412.2		
노 무 비: 55,700 / 1.88 =29,627.6	29,627.6	29,627.6			
경 비: 6,979 / 1.88 =3,712.2	3,712.2			3,712.2	
3). 콘크리트카타(320~400)					
재 료 비: 8,863 / 1.88 = 4,714.3	4,714.3		4,714.3		
노 무 비: 33,571 / 1.88 = 17,856.9	17,856.9	17,856.9			
경 비: 1,876 / 1.88 = 997.8	997.8			997.8	
4) 진동롤러(핸드가이드식 0.7ton)					
재 료 비: 3,164 / 1.88 =1,682.9	1,682.9		1,682.9		
노 무 비: 33,571 / 1.88 =17,856.9	17,856.9	17,856.9			
경 비: 1,846 / 1.88 =981.9	981.9			981.9	
5) 플레이트 콤팩터(1.5ton)					
재 료 비: 1,582 / 1.88 =841.4	841.4		841.4		
노 무 비: 33,571 / 1.88 =17,856.9	17,856.9	17,856.9			
경 비: 582 / 1.88 =309.5	309.5			309.5	
6) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 1.88*2 =5,419.1	5,419.1		5,419.1		
노 무 비: 47,231 / 1.88*2 =50,245.7	50,245.7	50,245.7			
경 비: 6,169 / 1.88*2 =6,562.7	6,562.7			6,562.7	
7) 아스팔트스프레이어(400ℓ)					
재 료 비: 1,677 / 1.88 =892.0	892.0		892.0		
노 무 비: 33,571 / 1.88 =17,856.9	17,856.9	17,856.9			
경 비: 743 / 1.88 =395.2	395.2			395.2	
소 계	224,799.1	180,928.5	21,360.3	22,510.3	
2. 인 건 비					

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
포 장 공: $258,360 * 4 \text{ 인} / 15 = 68,896.0$	68,896.0	68,896.0			
보통인부: $165,545 * 2 \text{ 인} / 15 = 22,072.6$	22,072.6	22,072.6			
소 계	90,968.6	90,968.6			
계	<u>315,767.7</u>	<u>271,897.1</u>	<u>21,360.3</u>	<u>22,510.3</u>	
전체 합계	315,767	271,897	21,360	22,510	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 344 미끄럼방지시설 /1m2 ## 일당 작업량: Q1 = 35 m ² ## 시간당 작업량: Q = 35 / 8 hr = 4.38 m ² /hr	105,634	71,069	31,787	2,778	H24-0344
1. 자 재 비					
제강슬래그: 12.2 KG *220= 2,684.0	2,684.0		2,684.0		
에폭시수지: 2.4 KG *9,600 = 23,040.0	23,040.0		23,040.0		
충진재: 1.8 KG *630 = 1,134.0	1,134.0		1,134.0		
소 계	26,858.0		26,858.0		
2. 인 건 비					
도 장 공: 250,776 * 2 인 / 35 = 14,330.0	14,330.0	14,330.0			
특별인부: 214,222 * 1 인 / 35 = 6,120.6	6,120.6	6,120.6			
포 장 공: 258,360 * 1 인 / 35 = 7,381.7	7,381.7	7,381.7			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 35 = 9,459.7	9,459.7	9,459.7			
소 계	37,292.0	37,292.0			
3. 기계경비					
1) 발전기 (50KW)					
재 료 비: 13,733 / 4.38 = 3,135.3	3,135.3		3,135.3		
노 무 비: 33,571 / 4.38 = 7,664.6	7,664.6	7,664.6			
경 비: 4,447 / 4.38 = 1,015.2	1,015.2			1,015.2	
2) 핸드믹서(믹서0.2 M3)					
재 료 비: 1,748 / 4.38 = 399.0	399.0		399.0		
노 무 비: 33,571 / 4.38 = 7,664.6	7,664.6	7,664.6			
경 비: 1,061 / 4.38 = 242.2	242.2			242.2	
3) 소형롤러(래머80Kg)					
재 료 비: 1,015 / 4.38 = 231.7	231.7		231.7		
노 무 비: 33,571 / 4.38 = 7,664.6	7,664.6	7,664.6			
경 비: 493 / 4.38 = 112.5	112.5			112.5	
4) 트 렉(2.5TON)					
재 료 비: 5,094 / 4.38 = 1,163.0	1,163.0		1,163.0		
노 무 비: 47,231 / 4.38 = 10,783.3	10,783.3	10,783.3			
경 비: 6,169 / 4.38 = 1,408.4	1,408.4			1,408.4	
소 계	41,484.4	33,777.1	4,929.0	2,778.3	
계	105,634.4	71,069.1	31,787.0	2,778.3	
전체 합계	105,634	71,069	31,787	2,778	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 345 관로표지못 A-TYPE /1개	51,944	37,880	11,597	2,467	H24-0345
1. 재 료 비					
1) 관로표지못(090x145mm)					
9,000 * 1 개 = 9,000.0	9,000.0		9,000.0		
2) 잡재료비(주재료의 2%)					
(9,000) * 2/100 = 180.0	180.0		180.0		
소 계	9,180.0		9,180.0		
2. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 1 인 / 20 개소 = 10,711.1	10,711.1	10,711.1			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 20 개소 = 8,277.2	8,277.2	8,277.2			
공구손료(인력품의 2%)					
(10,711.1+8,277.2) * 2/100 = 379.7	379.7		379.7		
소 계	19,368.0	18,988.3	379.7		
3. 트럭(2.5ton)					
Q = 20 개/일 / 8 HR = 2.50 개/HR					
재 료 비: 5,094 / 2.5 =2,037.6	2,037.6		2,037.6		
노 무 비: 47,231 / 2.5 =18,892.4	18,892.4	18,892.4			
경 비: 6,169 / 2.5 =2,467.6	2,467.6			2,467.6	
소 계	23,397.6	18,892.4	2,037.6	2,467.6	
계:	51,945.6	37,880.7	11,597.3	2,467.6	
전체 합계	51,944	37,880	11,597	2,467	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 346 관로표지못 B-TYPE /1개	23,560	12,626	10,112	822	H24-0346
1. 재 료 비					
1) 관로표지못(090x145mm)					
9,000 * 1 개 = 9,000.0	9,000.0		9,000.0		
2) 잡재료비(주재료의 2%)					
(9,000) * 2/100 = 180.0	180.0		180.0		
소 계	9,180.0		9,180.0		
2. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 1 인 / 60 개소 = 3,570.3	3,570.3	3,570.3			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 60 개소 = 2,759.0	2,759.0	2,759.0			
공구손료(인력품의 4%)					
(3,570.3+2,759) * 4/100 = 253.1	253.1		253.1		
소 계	6,582.4	6,329.3	253.1		
3. 트럭(2.5ton)					
Q = 60 개/일 / 8 HR = 7.50 개/HR					
재 료 비: 5,094 / 7.5 =679.2	679.2		679.2		
노 무 비: 47,231 / 7.5 =6,297.4	6,297.4	6,297.4			
경 비: 6,169 / 7.5 =822.5	822.5			822.5	
소 계	7,799.1	6,297.4	679.2	822.5	
계:	23,561.5	12,626.7	10,112.3	822.5	
전체 합계	23,560	12,626	10,112	822	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 347 파형강관 연결 및 접합 D600mm /1m	11,445	10,671	441	333	H24-0347
1. 자 재 대					
1) 파형강관 : 별상					
2) 커플링밴드 : 별상					
2. 배 관 공					
243,168 * 0.17 인 / 6 m = 6,889.7	6,889.7	6,889.7			
3. 보 통 인 부					
165,545 * 0.08 인 / 6 m = 2,207.2	2,207.2	2,207.2			
4. 공구손료 및 잡재료비(노무비의 2%)					
9,096.9 * 2 / 100 = 181.9	181.9		181.9		
5. 트럭탑재형 크레인 (5t)					
65,015 * 0.20 hr / 6 m = 2,167.0	2,167.0	1,574.3	259.6	333.1	
계:	11,445.8	10,671.2	441.5	333.1	
전체 합계	11,445	10,671	441	333	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 348 파형강관 연결 및 접합 D300mm /1m	4,666	4,282	168	216	H24-0348
1. 자 재 대					
1) 파형강관 : 별상					
2) 커플링밴드 : 별상					
2. 배 관 공					
243,168 * 0.06 인 / 6 m = 2,431.6	2,431.6	2,431.6			
3. 보 통 인 부					
165,545 * 0.03 인 / 6 m = 827.7	827.7	827.7			
4. 트럭탑재형 크레인 (5t)					
65,015 * 0.13 hr / 6 m = 1,408.5	1,408.5	1,023.3	168.7	216.5	
계:	4,667.8	4,282.6	168.7	216.5	
전체 합계	4,666	4,282	168	216	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 349 파형강관 T형관 연결 D600x300mm(자재포함) /1개소	25,266	23,785	649	832	H24-0349
본관 접합의 1/3적용					
1. 배 관 공 243,168 * 0.17 인 * 1/3 = 13,779.5	13,779.5	13,779.5			
2. 보 통 인 부 165,545 * 0.11 인 * 1/3 = 6,069.9	6,069.9	6,069.9			
3. 트럭탑재형 크레인 (5t) 65,015 * 0.25 hr * 1/3 = 5,417.8	5,417.8	3,935.9	649.1	832.8	
계:	25,267.2	23,785.3	649.1	832.8	
전체 합계	25,266	23,785	649	832	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 350 PE이중벽관접합및부설 D300mm x 6.0M,밴드접합 /1개소 [표준품셈 6-5-2] 1. 이중벽 PE관 : 별도계상 2. 인 건 비 배 관 공 : $243,168 * 0.26 \text{ 인} = 63,223.6$ 보통인부 : $165,545 * 0.13 \text{ 인} = 21,520.8$ 소 계 : 84,744.4 3. 공구손료 및 잡재료비(인력품의3%) $84,744.4 * 3 / 100 = 2,542.30 \text{ mat}$ 소 계 : 2,542.3 계 : 87,286.7 전체 합계 87,286	87,286 63,223.6 21,520.8 <hr/> 84,744.4 <hr/> 2,542.3 <hr/> <hr/> 87,286.7 <hr/> 87,286	84,744 63,223.6 21,520.8 <hr/> 84,744.4 <hr/> <hr/> 84,744	2,542 <hr/> 2,542.3 <hr/> <hr/> 2,542.3 <hr/> 2,542	H24-0350	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 351 PE이중벽관 연결 및 접합 D200mm x 6.0M, 밴드접합 /1m [표준품셈 6-5-2]	10,772	10,459	313		H24-0351
1. 자 재 대 1) PE 이중벽관 : 별상					
2. 배 관 공 $243,168 * 0.19 \text{ 인} / 6 \text{ m} = 7,700.3$	7,700.3	7,700.3			
3. 보 통 인 부 $165,545 * 0.10 \text{ 인} / 6 \text{ m} = 2,759.0$	2,759.0	2,759.0			
4. 공구손료 및 잡재료비(노무비의 3%) $10,459.3 * 3 / 100 = 313.7$	313.7		313.7		
계:	10,773.0	10,459.3	313.7		
전체 합계	10,772	10,459	313		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 352 PE다중벽관 절단 Ø200mm /1개소	1,324	1,324			H24-0352
1. 자 재 대 : 해당없음					
2. 보 통 인 부					
165,545 * 0.008 인 = 1,324.3	1,324.3	1,324.3			
계:	1,324.3	1,324.3			
전체 합계	1,324	1,324			

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 353 맨홀뚜껑 설치 D648mm(자재포함) /1조	241,500	11,500	230,000		H24-0353
1. 맨홀뚜껑 230,000 * 1 EA = 230,000.0	230,000.0		230,000.0		
2. 설치비 (재료비의5%) 230,000 * 0.05 =11,500.0	11,500.0	11,500.0			
계	241,500.0	11,500.0	230,000.0		
전체 합계	241,500	11,500	230,000		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 354 주철제 우수통 1000x400x400 /1개소	430,500	20,500	410,000		H24-0354
1. 주철제우수통(1000x400x400): 별산					
410,000 * 1 EA = 410,000.0	410,000.0		410,000.0		
소 계	410,000.0		410,000.0		
2. 설 치 비(재료비의5%)					
410,000 * 0.05 =20,500.0	20,500.0	20,500.0			
소 계	20,500.0	20,500.0			
계	<u>430,500.0</u>	<u>20,500.0</u>	<u>410,000.0</u>		
전체 합계	430,500	20,500	410,000		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 355 맨홀천공 D200mm /1개소	30,039	28,609	1,430		H24-0355
하수관 천공(500-900x200) 적용					
1. 노 무 비					
배관공(수도): 243,168 * 0.07 인 = 17,021.7	17,021.7	17,021.7			
보통인부: 165,545 * 0.07 인 = 11,588.1	11,588.1	11,588.1			
소 계:	28,609.8	28,609.8			
2. 기계경비 공구손료 및 경장비(천공기등)의기계경비와 소모재료 : 인력품의 5%)					
28,609.8 * 0.05 =1,430.4	1,430.4		1,430.4		
소 계:	1,430.4		1,430.4		
계:	30,040.2	28,609.8	1,430.4		
전체 합계	30,039	28,609	1,430		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 356 삼각표지판 설치 D=90CM /1ea	268,370	107,985	153,723	6,662	H24-0356
1. 재 료 비					
표지판(삼각 1변90): 1 EA *84,000 = 84,000.0	84,000.0		84,000.0		
지 주(Φ76.3): 1 EA * 63,000 = 63,000.0	63,000.0		63,000.0		
소 계	147,000.0		147,000.0		
2. 지주 설치비					
# 일당 설치갯수: Q1 = 12 EA					
## 시간당 작업량: Q = 12 / 8 hr = 1.50 m ² /hr					
가) 인건비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 12 = 35,703.6	35,703.6	35,703.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 12 = 13,795.4	13,795.4	13,795.4			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
49,499 * 0.02 =989.9	989.9		989.9		
나) 트럭탑재형크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 1.5 =5,193.3	5,193.3		5,193.3		
노 무 비: 47,231 / 1.5 =31,487.3	31,487.3	31,487.3			
경 비: 9,994 / 1.5 =6,662.6	6,662.6			6,662.6	
소 계	93,832.1	80,986.3	6,183.2	6,662.6	
3. 표지판설치					
# 일당 설치갯수: Q2 = 22 EA					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 22 = 19,474.7	19,474.7	19,474.7			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 22 = 7,524.7	7,524.7	7,524.7			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
26,999.4 * 0.02 =539.9	539.9		539.9		
소 계	27,539.3	26,999.4	539.9		
계	268,371.4	107,985.7	153,723.1	6,662.6	
전체 합계	268,370	107,985	153,723	6,662	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 357 삼각표지판 설치 D=120CM /1ea	323,570	107,985	208,923	6,662	H24-0357
1. 재 료 비					
표지판(삼각 1번120): 1 EA * 139,200 = 139,200.0	139,200.0		139,200.0		
지 주(Φ76.3): 1 EA * 63,000 = 63,000.0	63,000.0		63,000.0		
소 계	202,200.0		202,200.0		
2. 지주 설치비					
# 일당 설치갯수: Q1 = 12 EA					
## 시간당 작업량: Q = 12 / 8 hr = 1.50 m ² /hr					
가) 인건비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 12 = 35,703.6	35,703.6	35,703.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 12 = 13,795.4	13,795.4	13,795.4			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
49,499 * 0.02 =989.9	989.9		989.9		
나) 트럭탑제형크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 1.5 =5,193.3	5,193.3		5,193.3		
노 무 비: 47,231 / 1.5 =31,487.3	31,487.3	31,487.3			
경 비: 9,994 / 1.5 =6,662.6	6,662.6			6,662.6	
소 계	93,832.1	80,986.3	6,183.2	6,662.6	
3. 표지판설치					
# 일당 설치갯수: Q2 = 22 EA					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 22 = 19,474.7	19,474.7	19,474.7			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 22 = 7,524.7	7,524.7	7,524.7			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
26,999.4 * 0.02 =539.9	539.9		539.9		
소 계	27,539.3	26,999.4	539.9		
계	323,571.4	107,985.7	208,923.1	6,662.6	
전체 합계	323,570	107,985	208,923	6,662	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 358 2중삼각표지판 설치 D=120CM+120CM /1ea	426,910	134,985	285,263	6,662	H24-0358
1. 재 료 비					
표지판(삼각 1번120): 2 EA * 84,000 = 168,000.0	168,000.0		168,000.0		
지 주(Φ89.1): 1 EA * 110,000 = 110,000.0	110,000.0		110,000.0		
소 계	278,000.0		278,000.0		
2. 지주 설치비					
# 일당 설치갯수: Q1 = 12 EA					
## 시간당 작업량: Q = 12 / 8 hr = 1.50 m ² /hr					
가) 인건비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 12 = 35,703.6	35,703.6	35,703.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 12 = 13,795.4	13,795.4	13,795.4			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
49,499 * 0.02 =989.9	989.9		989.9		
나) 트럭탑재형크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 1.5 =5,193.3	5,193.3		5,193.3		
노 무 비: 47,231 / 1.5 =31,487.3	31,487.3	31,487.3			
경 비: 9,994 / 1.5 =6,662.6	6,662.6			6,662.6	
소 계	93,832.1	80,986.3	6,183.2	6,662.6	
3. 표지판설치					
# 일당 설치갯수: Q2 = 22 EA					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 22*2 = 38,949.4	38,949.4	38,949.4			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 22*2 = 15,049.5	15,049.5	15,049.5			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
53,998.9 * 0.02 =1,079.9	1,079.9		1,079.9		
소 계	55,078.8	53,998.9	1,079.9		
계	426,910.9	134,985.2	285,263.1	6,662.6	
전체 합계	426,910	134,985	285,263	6,662	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 359 삼각+원형표지판 설치 D120CM+D90CM /1ea	552,110	134,985	410,463	6,662	H24-0359
1. 재 료 비					
표지판(삼각(120)+원형(90)):					
1 EA *(139,200 + 154,000) = 293,200.0	293,200.0		293,200.0		
지 주(Φ89.1): 1 EA * 110,000 = 110,000.0	110,000.0		110,000.0		
소 계	403,200.0		403,200.0		
2. 지주 설치비					
# 일당 설치갯수: Q1 = 12 EA					
## 시간당 작업량: Q = 12 / 8 hr = 1.50 m ² /hr					
가) 인건비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 12 = 35,703.6	35,703.6	35,703.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 12 = 13,795.4	13,795.4	13,795.4			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
49,499 * 0.02 =989.9	989.9		989.9		
나) 트럭탑재형크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 1.5 =5,193.3	5,193.3		5,193.3		
노 무 비: 47,231 / 1.5 =31,487.3	31,487.3	31,487.3			
경 비: 9,994 / 1.5 =6,662.6	6,662.6			6,662.6	
소 계	93,832.1	80,986.3	6,183.2	6,662.6	
3. 표지판설치					
# 일당 설치갯수: Q2 = 22 EA					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 22 *2= 38,949.4	38,949.4	38,949.4			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 22 *2= 15,049.5	15,049.5	15,049.5			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
53,998.9 * 0.02 =1,079.9	1,079.9		1,079.9		
소 계	55,078.8	53,998.9	1,079.9		
계	552,110.9	134,985.2	410,463.1	6,662.6	
전체 합계	552,110	134,985	410,463	6,662	

총칭복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 360 원형표지판 설치 원형,D=90CM /1ea	338,370	107,985	223,723	6,662	H24-0360
1. 재 료 비					
표지판(원형90): 1 EA * 154,000 = 154,000.0	154,000.0		154,000.0		
지 주(Φ76.3): 1 EA * 63,000 = 63,000.0	63,000.0		63,000.0		
소 계	217,000.0		217,000.0		
2. 지주 설치비					
# 일당 설치갯수: Q1 = 12 EA					
## 시간당 작업량: Q = 12 / 8 hr = 1.50 m ² /hr					
가) 인건비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 12 = 35,703.6	35,703.6	35,703.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 12 = 13,795.4	13,795.4	13,795.4			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
49,499 * 0.02 =989.9	989.9		989.9		
나) 트럭탑재형크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 1.5 =5,193.3	5,193.3		5,193.3		
노 무 비: 47,231 / 1.5 =31,487.3	31,487.3	31,487.3			
경 비: 9,994 / 1.5 =6,662.6	6,662.6			6,662.6	
소 계	93,832.1	80,986.3	6,183.2	6,662.6	
3. 표지판설치					
# 일당 설치갯수: Q2 = 22 EA					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 22 = 19,474.7	19,474.7	19,474.7			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 22 = 7,524.7	7,524.7	7,524.7			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
26,999.4 * 0.02 =539.9	539.9		539.9		
소 계	27,539.3	26,999.4	539.9		
계	338,371.4	107,985.7	223,723.1	6,662.6	
전체 합계	338,370	107,985	223,723	6,662	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 361 원형표지판 설치 부착식, D=90CM /1ea	181,538	26,999	154,539		H24-0361
1. 재 료 비					
표지판(원형Φ90) : 1 EA * 154,000 = 154,000.0	154,000.0		154,000.0		
소 계	154,000.0		154,000.0		
2. 표지판설치					
# 일당 설치갯수: Q2 = 22 EA					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 22 = 19,474.7	19,474.7	19,474.7			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 22 = 7,524.7	7,524.7	7,524.7			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
26,999.4 * 0.02 =539.9	539.9		539.9		
소 계	27,539.3	26,999.4	539.9		
계	181,539.3	26,999.4	154,539.9		
전체 합계	181,538	26,999	154,539		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 362 원형이중표지판 설치 D=90CM+090CM /1ea	566,910	134,985	425,263	6,662	H24-0362
1. 재 료 비					
표지판(원형90): 2 EA * 154,000 = 308,000.0	308,000.0		308,000.0		
지 주(Φ89.1): 1 EA * 110,000 = 110,000.0	110,000.0		110,000.0		
소 계	418,000.0		418,000.0		
2. 지주 설치비					
# 일당 설치갯수: Q1 = 12 EA					
## 시간당 작업량: Q = 12 / 8 hr = 1.50 m ² /hr					
가) 인건비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 12 = 35,703.6	35,703.6	35,703.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 12 = 13,795.4	13,795.4	13,795.4			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
49,499 * 0.02 =989.9	989.9		989.9		
나) 트럭탑재형크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 1.5 =5,193.3	5,193.3		5,193.3		
노 무 비: 47,231 / 1.5 =31,487.3	31,487.3	31,487.3			
경 비: 9,994 / 1.5 =6,662.6	6,662.6			6,662.6	
소 계	93,832.1	80,986.3	6,183.2	6,662.6	
3. 표지판설치					
# 일당 설치갯수: Q2 = 22 EA					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 22*2 = 38,949.4	38,949.4	38,949.4			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 22*2 = 15,049.5	15,049.5	15,049.5			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
53,998.9 * 0.02 =1,079.9	1,079.9		1,079.9		
소 계	55,078.8	53,998.9	1,079.9		
계	566,910.9	134,985.2	425,263.1	6,662.6	
전체 합계	566,910	134,985	425,263	6,662	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 363 오각표지판 설치 90*30*90 /1ea	338,370	107,985	223,723	6,662	H24-0363
1. 재 료 비					
표지판(오각, 900*300*900): 1 EA * 154,000 = 154,000.0	154,000.0		154,000.0		
지 주(Φ76.3): 1 EA * 63,000 = 63,000.0	63,000.0		63,000.0		
소 계	217,000.0		217,000.0		
2. 지주 설치비					
# 일당 설치갯수: Q1 = 12 EA					
## 시간당 작업량: Q = 12 / 8 hr = 1.50 m ² /hr					
가) 인건비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 12 = 35,703.6	35,703.6	35,703.6			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 12 = 13,795.4	13,795.4	13,795.4			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
49,499 * 0.02 =989.9	989.9		989.9		
나) 트럭탑재형크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 1.5 =5,193.3	5,193.3		5,193.3		
노 무 비: 47,231 / 1.5 =31,487.3	31,487.3	31,487.3			
경 비: 9,994 / 1.5 =6,662.6	6,662.6			6,662.6	
소 계	93,832.1	80,986.3	6,183.2	6,662.6	
3. 표지판설치					
# 일당 설치갯수: Q2 = 22 EA					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 22 = 19,474.7	19,474.7	19,474.7			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 22 = 7,524.7	7,524.7	7,524.7			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
26,999.4 * 0.02 =539.9	539.9		539.9		
소 계	27,539.3	26,999.4	539.9		
계	338,371.4	107,985.7	223,723.1	6,662.6	
전체 합계	338,370	107,985	223,723	6,662	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 364 단계표지판 설치 140*70 복주식 /1ea	168,061	148,257	9,810	9,994	H24-0364
본품은 복주식+표지판(8㎡이하 1개)의 도로표지 설치기준임					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
## 일 당 작업량 : N = 8 EA					
## 시간당 작업량 : Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(트럭탑재형 5ton)					
재 료 비 : 7,790 / 1 = 7,790.0	7,790.0		7,790.0		
노 무 비 : 47,231 / 1 = 47,231.0	47,231.0	47,231.0			
경 비 : 9,994 / 1 = 9,994.0	9,994.0			9,994.0	
2) 인 력					
특별인부 : 214,222 * 3 인 / 8 = 80,333.2	80,333.2	80,333.2			
보통인부 : 165,545 * 1 인 / 8 = 20,693.1	20,693.1	20,693.1			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
101,026.3 * 0.02 =2,020.5	2,020.5		2,020.5		
소 계	168,061.8	148,257.3	9,810.5	9,994.0	
계	168,061.8	148,257.3	9,810.5	9,994.0	
전체 합계	168,061	148,257	9,810	9,994	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 365 도로반사경 설치 Φ 1000, 1면 / 1ea	357,789	94,941	262,848		H24-0365
1. 재 료 비					
도로반사경(Φ 1000, 지주포함): 1 EA * 260,000 = 260,000.0	260,000.0		260,000.0		
소 계	260,000.0		260,000.0		
2. 설 치 비					
## 일당 작업량(1면 기준): N = 4 EA					
1) 도로반사경 + 지 주					
특별인부: $214,222 * 1 \text{ 인} / 4 = 53,555.5$	53,555.5	53,555.5			
보통인부: $165,545 * 1 \text{ 인} / 4 = 41,386.2$	41,386.2	41,386.2			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 3%)					
$94,941.7 * 0.03 = 2,848.2$	2,848.2		2,848.2		
소 계	97,789.9	94,941.7	2,848.2		
계	357,789.9	94,941.7	262,848.2		
전체 합계	357,789	94,941	262,848		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 367 도계표지 360*220 편지식 /1ea	226,206	156,726	12,813	56,667	H24-0367
본품은 편지식+표지판(12㎡이하 1개)의 도로표지 설치기준임					
1. 재 료 비					
별 산					
2. 설 치 비					
## 일 당 작업량: N = 8 EA					
## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR					
1) 크레인(타이어 25ton)					
재 료 비: 10,793 / 1 = 10,793.0	10,793.0		10,793.0		
노 무 비: 55,700 / 1 = 55,700.0	55,700.0	55,700.0			
경 비: 56,667 / 1 = 56,667.0	56,667.0			56,667.0	
2) 인 력					
특별인부: 214,222 * 3 인 / 8 = 80,333.2	80,333.2	80,333.2			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 8 = 20,693.1	20,693.1	20,693.1			
공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)					
101,026.3 * 0.02 =2,020.5	2,020.5		2,020.5		
소 계	226,206.8	156,726.3	12,813.5	56,667.0	
계	226,206.8	156,726.3	12,813.5	56,667.0	
전체 합계	226,206	156,726	12,813	56,667	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 368 2지령이정표지 250*180 편지식 /1ea</p> <p>본품은 편지식+표지판(12㎡이하 1개)의 도로표지 설치기준임</p> <p>1. 재 료 비</p> <p> 별 산</p> <p>2. 설 치 비</p> <p> ## 일 당 작업량: N = 8 EA</p> <p> ## 시간당 작업량: Q=8 / 8 HR =1.00 EA/HR</p> <p>1) 크레인(타이어 25ton)</p> <p> 재 료 비: 10,793 / 1 = 10,793.0</p> <p> 노 무 비: 55,700 / 1 = 55,700.0</p> <p> 경 비: 56,667 / 1 = 56,667.0</p> <p>2) 인 력</p> <p> 특별인부: 214,222 * 3 인 / 8 = 80,333.2</p> <p> 보통인부: 165,545 * 1 인 / 8 = 20,693.1</p> <p> 공구손료 및 경장비(드릴, 발전기 등 : 인력품의 2%)</p> <p> 101,026.3 * 0.02 =2,020.5</p> <p>소 계</p> <p> 계</p> <p>전체 합계</p>	<p>226,206</p> <p>10,793.0</p> <p>55,700.0</p> <p>56,667.0</p> <p>80,333.2</p> <p>20,693.1</p> <p>2,020.5</p> <hr/> <p>226,206.8</p> <hr/> <p>226,206.8</p> <hr/> <p>226,206</p>	<p>156,726</p> <p>55,700.0</p> <p>80,333.2</p> <p>20,693.1</p> <p>156,726.3</p> <hr/> <p>156,726.3</p> <hr/> <p>156,726</p>	<p>12,813</p> <p>10,793.0</p> <p>2,020.5</p> <p>12,813.5</p> <hr/> <p>12,813.5</p> <hr/> <p>12,813</p>	<p>56,667</p> <p>56,667.0</p> <p>56,667.0</p> <hr/> <p>56,667.0</p> <hr/> <p>56,667</p>	<p>H24-0368</p>

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 372 데리네이터설치 토공용 /1ea	18,518	6,329	12,189		H24-0372
1. 재 료 비					
데리네이터(Φ100mm,토공용): 1 EA * 12,000 = 12,000.0	12,000.0		12,000.0		
소 계	12,000.0		12,000.0		
2. 설 치 비					
Q = 60 개소/일					
특별인부: 214,222 * 1 인 / 60 = 3,570.3	3,570.3	3,570.3			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 60 = 2,759.0	2,759.0	2,759.0			
공구손료 및 경장비 (인력품의 3%)					
6,329.3 * 3/100 = 189.8	189.8		189.8		
소 계	6,519.1	6,329.3	189.8		
계	18,519.1	6,329.3	12,189.8		
전체 합계	18,518	6,329	12,189		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 373 데리네이터설치 웅벽용 /1ea	16,518	6,329	10,189		H24-0373
1. 재 료 비					
데리네이터(Φ100mm, 양면) 1 EA * 10,000 = 10,000.0	10,000.0		10,000.0		
소 계	10,000.0		10,000.0		
2. 설 치 비					
Q = 60 개소/일					
특별인부: 214,222 * 1 인 / 60 = 3,570.3	3,570.3	3,570.3			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 60 = 2,759.0	2,759.0	2,759.0			
공구손료 및 경장비 (인력품의 3%)					
6,329.3 * 3/100 = 189.8	189.8		189.8		
소 계	6,519.1	6,329.3	189.8		
계	16,519.1	6,329.3	10,189.8		
전체 합계	16,518	6,329	10,189		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 374 데리네이터설치 가드레일용 /1ea	13,606	2,531	11,075		H24-0374
1. 재 료 비					
데리네이터(Φ100mm, 양면) 1 EA * 11,000 = 11,000.0	11,000.0		11,000.0		
소 계	11,000.0		11,000.0		
2. 설 치 비					
Q = 150 개소/일					
특별인부: 214,222 * 1 인 / 150 = 1,428.1	1,428.1	1,428.1			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 150 = 1,103.6	1,103.6	1,103.6			
공구손료 및 경장비 (인력품의 3%)					
2,531.7 * 3/100 = 75.9	75.9		75.9		
소 계	2,607.6	2,531.7	75.9		
계	13,607.6	2,531.7	11,075.9		
전체 합계	13,606	2,531	11,075		

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 375 데리네이터철거 토공용 /1ea	6,607	5,827	401	379	H24-0375
1. 인 건 비					
Q = 130 개소/일					
특별인부: 214,222 * 1 인 / 130 = 1,647.8	1,647.8	1,647.8			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 130 = 1,273.4	1,273.4	1,273.4			
공구손료 및 경장비 (인력품의 3%)					
2,921.2 * 3/100 = 87.6	87.6		87.6		
2. 덤프트럭(2.5t)					
Qa = 130 / 8 HR = 16.25 개/HR					
58,494 / 16.25 = 3,599.5	3,599.5	2,906.5	313.4	379.6	
계	6,608.3	5,827.7	401.0	379.6	
전체 합계	6,607	5,827	401	379	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 376 데리네이터철거 가드레일용 /1ea	3,302	2,913	200	189	H24-0376
1. 인 건 비					
Q = 260 개소/일					
특별인부: 214,222 * 1 인 / 260 = 823.9	823.9	823.9			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 260 = 636.7	636.7	636.7			
공구손료 및 경장비 (인력품의 3%)					
1,460.6 * 3/100 = 43.8	43.8		43.8		
2. 덤프트럭(2.5t)					
Qa = 260 / 8 HR = 32.50 개/HR					
58,494 / 32.5 = 1,799.7	1,799.7	1,453.2	156.7	189.8	
계	3,304.1	2,913.8	200.5	189.8	
전체 합계	3,302	2,913	200	189	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 377 데리네이터철거 웅벽용 /1ea	6,607	5,827	401	379	H24-0377
1. 인 건 비					
Q = 130 개소/일					
특별인부: 214,222 * 1 인 / 130 = 1,647.8	1,647.8	1,647.8			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 130 = 1,273.4	1,273.4	1,273.4			
공구손료 및 경장비 (인력품의 3%)					
2,921.2 * 3/100 = 87.6	87.6		87.6		
2. 덤프트럭(2.5t)					
Qa = 130 / 8 HR = 16.25 개/HR					
58,494 / 16.25 = 3,599.5	3,599.5	2,906.5	313.4	379.6	
계	6,608.3	5,827.7	401.0	379.6	
전체 합계	6,607	5,827	401	379	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 378 도로표지병설치 양면 /1ea	15,671	5,425	10,246		H24-0378
1. 재 료 비					
표지병(양면): $9,500 * 1.0 EA = 9,500.0$	9,500.0		9,500.0		
잡재료비(접착제등)(주재료비5%): $9,500 * 5/100 = 475.0$	475.0		475.0		
소 계	9,975.0		9,975.0		
2. 설 치 비					
Q = 70 개소/일					
특별인부: $214,222 * 1 인 / 70 = 3,060.3$	3,060.3	3,060.3			
보통인부: $165,545 * 1 인 / 70 = 2,364.9$	2,364.9	2,364.9			
소 계	5,425.2	5,425.2			
3. 공구손료 및 경장비 (노무비의5%)					
$5,425.2 * 5 / 100 = 271.2$	271.2		271.2		
소 계	271.2		271.2		
계	15,671.4	5,425.2	10,246.2		
전체 합계	15,671	5,425	10,246		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 379 도로표지병철거 양면 /1ea	20,388	17,723	1,432	1,233	H24-0379
1. 도로표지병 철거비					
## 일 당 작업량: Q1 = 40 EA/일					
## 시간당 작업량: Q=40 / 8 HR =5.00 EA/HR					
1) 보통인부: 165,545 * 2 인 / 40 = 8,277.2	8,277.2	8,277.2			
공구손료 및 경장비 (노무비의5%)					
8,277.2 * 5 /100 = 413.8	413.8		413.8		
소 계	8,691.0	8,277.2	413.8		
2) 트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 5 = 1,018.8	1,018.8		1,018.8		
노 무 비: 47,231 / 5 = 9,446.2	9,446.2	9,446.2			
경 비: 6,169 / 5 = 1,233.8	1,233.8			1,233.8	
소 계	11,698.8	9,446.2	1,018.8	1,233.8	
계	<u>20,389.8</u>	<u>17,723.4</u>	<u>1,432.6</u>	<u>1,233.8</u>	
전체 합계	20,388	17,723	1,432	1,233	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 380 갈매기표지판(양면) 토공용,60*45 /1ea ※. 발파암 소할 30cm미만(연암, 보통암, 겨암 평균 단가 적용) 1. 기계사용료 1) 대형브레이카+굴삭기(무한궤도 0.7㎡) $Q = 11 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재 료 비: $17,129 / 11 = 1,557.1$ 노 무 비: $55,700 / 11 = 5,063.6$ 경 비: $33,897 / 11 = 3,081.5$ 소 계	11,987	6,944	1,962	3,081	H24-0380
2) 치출소모량 $A = (0.006+0.02+0.03)/3=0.02$ $(223,000 * 0.02) / 11 = 405.4$ 소 계	1,557.1		1,557.1		
3) 보조인부 보통인부: $165,545 * 1 \text{ 인} / (8 * Q) = 1,881.1$ 소 계	5,063.6	5,063.6			
소 계	3,081.5			3,081.5	
소 계	9,702.2	5,063.6	1,557.1	3,081.5	
소 계	405.4		405.4		
소 계	1,881.1	1,881.1			
소 계	1,881.1	1,881.1			
계	11,988.7	6,944.7	1,962.5	3,081.5	
전체 합계	11,987	6,944	1,962	3,081	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 381 차선규제봉설치 $\phi 200 \times \phi 80 \times 750$ /1개	36,235	5,939	30,296		H24-0381
1. 재 료 비					
차선규제봉($\phi 200 \times \phi 80 \times 750$)					
30,000 * 1 개 = 30,000.0	30,000.0		30,000.0		
소 계:	30,000.0		30,000.0		
2. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 100 개 = 4,284.4	4,284.4	4,284.4			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 100 개 = 1,655.4	1,655.4	1,655.4			
소 계:	5,939.8	5,939.8			
3. 공구손료(인력품의 5%)					
5,939.8 * 5/100 = 296.9	296.9		296.9		
소 계:	296.9		296.9		
계:	36,236.7	5,939.8	30,296.9		
전체 합계	36,235	5,939	30,296		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 382 차선규제봉설치 $\phi 200 \times \phi 80 \times 450$ /1개	34,235	5,939	28,296		H24-0382
1. 재 료 비					
차선규제봉($\phi 200 \times \phi 80 \times 450$)					
28,000 * 1 개 = 28,000.0	28,000.0		28,000.0		
소 계:	28,000.0		28,000.0		
2. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 100 개 = 4,284.4	4,284.4	4,284.4			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 100 개 = 1,655.4	1,655.4	1,655.4			
소 계:	5,939.8	5,939.8			
3. 공구손료(인력품의 5%)					
5,939.8 * 5/100 = 296.9	296.9		296.9		
소 계:	296.9		296.9		
계:	34,236.7	5,939.8	28,296.9		
전체 합계	34,235	5,939	28,296		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 391 차선도색(수용성,신설도로) 수동식,백색실선 /1m2 - s [일당시공량:신설도로구간] = 900.00 m ² /일 1. 재 료 비 1) 재 료 비 수용성도료용페인트(백색): 0.42 l * 8,800 = 3,696.0 유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0 2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%) 4,223 * 0.01 = 42.2 소 계 4,265.2 2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 900 m ² * 100%(실선) / 100 = 900.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 900/8 hr =112.50 m ² /hr 특별인부: 2 인 *214,222 / 900 = 476.0 보통인부: 2 인 *165,545 / 900 = 367.8 공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 3%) 843.8 * 0.03 = 25.3 소 계 869.1 3. 기계경비 1) 덤프트럭(4.5ton) 재 료 비: 8,783 / 112.5 = 78.0 노 무 비: 47,231 / 112.5 = 419.8 경 비: 7,202 / 112.5 = 64.0 소 계 561.8 계 5,696.1 전체 합계 5,695	5,695 3,696.0 527.0 42.2 4,265.2 476.0 367.8 25.3 869.1 78.0 419.8 64.0 561.8 5,696.1 5,695	1,263 476.0 367.8 419.8 843.8 419.8 1,263.6 1,263	4,368 3,696.0 527.0 42.2 4,265.2 25.3 78.0 78.0 64.0 64.0 4,368.5 4,368	64 64.0 64.0 64.0 64.0	H24-0391

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 392 차선도색(수용성,신설도로) 수동식,황색실선 /1m2 - s [일당시공량:신설도로] = 900.00 m ² /일 1. 재 료 비 1) 재 료 비 수용성도료용페인트(황색): 0.42 l * 9,650 = 4,053.0 유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0 2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%) 4,580 * 0.01 = 45.8 소 계 4,625.8 2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 900 m ² * 100%(실선) / 100 = 900.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 900/8 hr =112.50 m ² /hr 특별인부: 2 인 *214,222 / 900 = 476.0 보통인부: 2 인 *165,545 / 900 = 367.8 공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 3%) 843.8 * 0.03 = 25.3 소 계 869.1 3. 기계경비 1) 덤프트럭(4.5ton) 재 료 비: 8,783 / 112.5 = 78.0 노 무 비: 47,231 / 112.5 = 419.8 경 비: 7,202 / 112.5 = 64.0 소 계 561.8 계 6,056.7 전체 합계 6,056	6,056 4,053.0 527.0 45.8 4,625.8 476.0 367.8 25.3 869.1 78.0 419.8 64.0 561.8 6,056.7 6,056	1,263 476.0 367.8 419.8 843.8 419.8	4,729 4,053.0 527.0 45.8 4,625.8 25.3 78.0 78.0 4,729.1 4,729	64 64.0 64.0 64.0	H24-0392

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 393 차선도색(수용성,신설도로) 수동식,백색파선 /1m2 - s [일당시공량:신설도로] = 450.00 m ² /일 1. 재 료 비 1) 재 료 비 수용성도료용페인트(백색): 0.42 l * 8,800 = 3,696.0 유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0 2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%) 4,223 * 0.01 = 42.2 소 계 4,265.2 2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 450 m ² * 100%(파선) / 100 = 450.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 450/8 hr =56.25 m ² /hr 특별인부: 2 인 *214,222 / 450 = 952.0 보통인부: 2 인 *165,545 / 450 = 735.7 공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 3%) 1,687.7 * 0.03 = 50.6 소 계 1,738.3 3. 기계경비 1) 덤프트럭(4.5ton) 재 료 비: 8,783 / 56.25 = 156.1 노 무 비: 47,231 / 56.25 = 839.6 경 비: 7,202 / 56.25 = 128.0 소 계 1,123.7 계 7,127.2 전체 합계 7,126	7,126 3,696.0 527.0 42.2 4,265.2 952.0 735.7 50.6 1,738.3 156.1 839.6 128.0 1,123.7 7,127.2 7,126	2,527 839.6 839.6 1,687.7 839.6 2,527.3 2,527	4,471 3,696.0 527.0 42.2 4,265.2 50.6 50.6 156.1 128.0 128.0 4,471.9 4,471	128 128.0 128.0 128.0	H24-0393

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 394 차선도색(수용성,신설도로) 수동식,황색파선 /1m2 - s [일당시공량:신설도로] = 450.00 m ² /일 1. 재 료 비 1) 재 료 비 수용성도료용페인트(황색): 0.42 l * 9,650 = 4,053.0 유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0 2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%) 4,580 * 0.01 = 45.8 소 계 4,625.8 2. 인 건 비(개별도색작업) ## 일당작업량: Q = 450 m ² * 100%(파선) / 100 = 450.00 m ² ## 시간당 작업량: Q1 = 450/8 hr =56.25 m ² /hr 특별인부: 2 인 *214,222 / 450 = 952.0 보통인부: 2 인 *165,545 / 450 = 735.7 공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 3%) 1,687.7 * 0.03 = 50.6 소 계 1,738.3 3. 기계경비 1) 덤프트럭(4.5ton) 재 료 비: 8,783 / 56.25 = 156.1 노 무 비: 47,231 / 56.25 = 839.6 경 비: 7,202 / 56.25 = 128.0 소 계 1,123.7 계 7,487.8 전체 합계 7,487	7,487 4,053.0 527.0 45.8 4,625.8 952.0 735.7 50.6 1,738.3 156.1 839.6 128.0 1,123.7 7,487.8 7,487	2,527 952.0 735.7 1,687.7 839.6 2,527.3 2,527	4,832 4,053.0 527.0 45.8 4,625.8 50.6 156.1 128.0 128.0 4,832.5 4,832	128 128.0 128.0 128.0	H24-0394

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 395 차선도색(수용성,신설도로) 기계식,백색파선 /1m2	5,003	387	4,552	64	H24-0395
- s [일당시공량:신설도로] = 2650.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
수용성도료용페인트(백색): 0.42 ℓ * 8,800 = 3,696.0	3,696.0		3,696.0		
유리알(비드): 0.42 kg * 1,700 = 714.0	714.0		714.0		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
4,410 * 0.01 = 44.1	44.1		44.1		
소 계	4,454.1		4,454.1		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 2,650 m ² * 100 %(파선) / 100 = 2,650.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 2,650/8 hr =331.25 m ² /hr					
특별인부: 1 인 *214,222 / 2,650 = 80.8	80.8	80.8			
보통인부: 1 인 *165,545 / 2,650 = 62.4	62.4	62.4			
소 계	143.2	143.2			
3. 기계경비					
1) 라인마커(10km/hr)					
재 료 비: 27,405 / 331.25 = 82.7	82.7		82.7		
노 무 비: 33,571 / 331.25 = 101.3	101.3	101.3			
경 비: 15,297 / 331.25 = 46.1	46.1			46.1	
소 계	230.1	101.3	82.7	46.1	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 331.25 = 15.3	15.3		15.3		
노 무 비: 47,231 / 331.25 = 142.5	142.5	142.5			
경 비: 6,169 / 331.25 = 18.6	18.6			18.6	
소 계	176.4	142.5	15.3	18.6	
계	5,003.8	387.0	4,552.1	64.7	
전체 합계	5,003	387	4,552	64	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 396 차선도색(수용성,신설도로) 기계식,황색파선 /1m2	5,363	387	4,912	64	H24-0396
- s [일당시공량:신설도로] = 2650.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
수용성도료용페인트(황색): 0.42 l * 9,650 = 4,053.0	4,053.0		4,053.0		
유리알(비드): 0.42 kg * 1,700 = 714.0	714.0		714.0		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
4,767 * 0.01 = 47.6	47.6		47.6		
소 계	4,814.6		4,814.6		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 2,650 m ² * 100 %(파선) / 100 = 2,650.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 2,650/8 hr =331.25 m ² /hr					
특별인부: 1 인 *214,222 / 2,650 = 80.8	80.8	80.8			
보통인부: 1 인 *165,545 / 2,650 = 62.4	62.4	62.4			
소 계	143.2	143.2			
3. 기계경비					
1) 라인마커(10km/hr)					
재 료 비: 27,405 / 331.25 = 82.7	82.7		82.7		
노 무 비: 33,571 / 331.25 = 101.3	101.3	101.3			
경 비: 15,297 / 331.25 = 46.1	46.1			46.1	
소 계	230.1	101.3	82.7	46.1	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 331.25 = 15.3	15.3		15.3		
노 무 비: 47,231 / 331.25 = 142.5	142.5	142.5			
경 비: 6,169 / 331.25 = 18.6	18.6			18.6	
소 계	176.4	142.5	15.3	18.6	
계	5,364.3	387.0	4,912.6	64.7	
전체 합계	5,363	387	4,912	64	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 397 차선도색(수용성,운행도로 또는 확장공사) 기계식,백색실선 / - s [일당시공량:운행도로 또는 확장공] = 4000.00 m ² /일	4,817	256	4,519	42	H24-0397
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
수용성도료용페인트(백색): 0.42 l * 8,800 = 3,696.0	3,696.0		3,696.0		
유리알(비드): 0.42 kg * 1,700 = 714.0	714.0		714.0		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
4,410 * 0.01 = 44.1	44.1		44.1		
소 계	4,454.1		4,454.1		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 4,000 m ² * 100 %(실선) / 100 = 4,000.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 4,000/8 hr =500.00 m ² /hr					
특별인부: 1 인 *214,222 / 4,000 = 53.5	53.5	53.5			
보통인부: 1 인 *165,545 / 4,000 = 41.3	41.3	41.3			
소 계	94.8	94.8			
3. 기계경비					
1) 라인마커(10km/hr)					
재 료 비: 27,405 / 500 = 54.8	54.8		54.8		
노 무 비: 33,571 / 500 = 67.1	67.1	67.1			
경 비: 15,297 / 500 = 30.5	30.5			30.5	
소 계	152.4	67.1	54.8	30.5	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 500 = 10.1	10.1		10.1		
노 무 비: 47,231 / 500 = 94.4	94.4	94.4			
경 비: 6,169 / 500 = 12.3	12.3			12.3	
소 계	116.8	94.4	10.1	12.3	
계	4,818.1	256.3	4,519.0	42.8	
전체 합계	4,817	256	4,519	42	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 399 차선도색(수용성,운행도로 또는 확장공사) 기계식,백색파선 /	5,181	512	4,584	85	H24-0399
- s [일당시공량:운행도로 또는 확장공사] = 2000.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
수용성도료용페인트(백색): 0.42 l * 8,800 = 3,696.0	3,696.0		3,696.0		
유리알(비드): 0.42 kg * 1,700 = 714.0	714.0		714.0		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
4,410 * 0.01 = 44.1	44.1		44.1		
소 계	4,454.1		4,454.1		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 2,000 m ² * 100 %(파선) / 100 = 2,000.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 2,000/8 hr =250.00 m ² /hr					
특별인부: 1 인 *214,222 / 2,000 = 107.1	107.1	107.1			
보통인부: 1 인 *165,545 / 2,000 = 82.7	82.7	82.7			
소 계	189.8	189.8			
3. 기계경비					
1) 라인마커(10km/hr)					
재 료 비: 27,405 / 250 = 109.6	109.6		109.6		
노 무 비: 33,571 / 250 = 134.2	134.2	134.2			
경 비: 15,297 / 250 = 61.1	61.1			61.1	
소 계	304.9	134.2	109.6	61.1	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 250 = 20.3	20.3		20.3		
노 무 비: 47,231 / 250 = 188.9	188.9	188.9			
경 비: 6,169 / 250 = 24.6	24.6			24.6	
소 계	233.8	188.9	20.3	24.6	
계	5,182.6	512.9	4,584.0	85.7	
전체 합계	5,181	512	4,584	85	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 400 차선도색(수용성,운행도로 또는 확장공사) 기계식,황색파선 /	5,541	512	4,944	85	H24-0400
- s [일당시공량:운행도로 또는 확장공사] = 2000.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
수용성도료용페인트(황색): 0.42 l * 9,650 = 4,053.0	4,053.0		4,053.0		
유리알(비드): 0.42 kg * 1,700 = 714.0	714.0		714.0		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
4,767 * 0.01 = 47.6	47.6		47.6		
소 계	4,814.6		4,814.6		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 2,000 m ² * 100 %(파선) / 100 = 2,000.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 2,000/8 hr =250.00 m ² /hr					
특별인부: 1 인 *214,222 / 2,000 = 107.1	107.1	107.1			
보통인부: 1 인 *165,545 / 2,000 = 82.7	82.7	82.7			
소 계	189.8	189.8			
3. 기계경비					
1) 라인마커(10km/hr)					
재 료 비: 27,405 / 250 = 109.6	109.6		109.6		
노 무 비: 33,571 / 250 = 134.2	134.2	134.2			
경 비: 15,297 / 250 = 61.1	61.1			61.1	
소 계	304.9	134.2	109.6	61.1	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 250 = 20.3	20.3		20.3		
노 무 비: 47,231 / 250 = 188.9	188.9	188.9			
경 비: 6,169 / 250 = 24.6	24.6			24.6	
소 계	233.8	188.9	20.3	24.6	
계	5,543.1	512.9	4,944.5	85.7	
전체 합계	5,541	512	4,944	85	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 402 차선도색(응착식,신설도로) 수동식,황색실선 /1m2	23,173	2,164	20,857	152	H24-0402
- s [일당시공량:신설도로] = 700.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도로용페인트(황색): 4.53 kg * 4,100 = 18,573.0	18,573.0		18,573.0		
유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
응착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
20,387.2 * 0.01 = 203.8	203.8		203.8		
소 계	20,591.0		20,591.0		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 700 m ² * 100%(실선) / 100 = 700.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 700/8 hr =87.50 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 700 = 612.0	612.0	612.0			
보통인부: 2 인 *165,545 / 700 = 472.9	472.9	472.9			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
1,084.9 * 0.10 = 108.4	108.4		108.4		
소 계	1,193.3	1,084.9	108.4		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 87.5 = 100.3	100.3		100.3		
노 무 비: 47,231 / 87.5 = 539.7	539.7	539.7			
경 비: 7,202 / 87.5 = 82.3	82.3			82.3	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 87.5 = 58.2	58.2		58.2		
노 무 비: 47,231 / 87.5 = 539.7	539.7	539.7			
경 비: 6,169 / 87.5 = 70.5	70.5			70.5	
소 계	1,390.7	1,079.4	158.5	152.8	
소 계					
계	23,175.0	2,164.3	20,857.9	152.8	
전체 합계	23,173	2,164	20,857	152	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 403 차선도색(응착식,신설도로) 수동식,백색파선 /1m2	21,366	4,329	16,732	305	H24-0403
- s [일당시공량:신설도로] = 350.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도로용페인트(백색): 4.53 kg * 3,140 = 14,224.2	14,224.2		14,224.2		
유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
응착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
16,038.4 * 0.01 = 160.3	160.3		160.3		
소 계	16,198.7		16,198.7		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 350 m ² * 100 %(파선) / 100 = 350.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 350/8 hr =43.75 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 350 = 1,224.1	1,224.1	1,224.1			
보통인부: 2 인 *165,545 / 350 = 945.9	945.9	945.9			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
2,170 * 0.10 = 217.0	217.0		217.0		
소 계	2,387.0	2,170.0	217.0		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 43.75 = 200.7	200.7		200.7		
노 무 비: 47,231 / 43.75 = 1,079.5	1,079.5	1,079.5			
경 비: 7,202 / 43.75 = 164.6	164.6			164.6	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 43.75 = 116.4	116.4		116.4		
노 무 비: 47,231 / 43.75 = 1,079.5	1,079.5	1,079.5			
경 비: 6,169 / 43.75 = 141.0	141.0			141.0	
소 계	2,781.7	2,159.0	317.1	305.6	
소 계					
계	21,367.4	4,329.0	16,732.8	305.6	
전체 합계	21,366	4,329	16,732	305	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 404 차선도색(응착식,신설도로) 수동식,황색파선 /1m2	25,759	4,329	21,125	305	H24-0404
- s [일당시공량:신설도로] = 350.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도료용페인트(황색): 4.53 kg * 4,100 = 18,573.0	18,573.0		18,573.0		
유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
응착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
20,387.2 * 0.01 = 203.8	203.8		203.8		
소 계	20,591.0		20,591.0		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 350 m ² * 100%(파선) / 100 = 350.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 350/8 hr =43.75 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 350 = 1,224.1	1,224.1	1,224.1			
보통인부: 2 인 *165,545 / 350 = 945.9	945.9	945.9			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
2,170 * 0.10 = 217.0	217.0		217.0		
소 계	2,387.0	2,170.0	217.0		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 43.75 = 200.7	200.7		200.7		
노 무 비: 47,231 / 43.75 = 1,079.5	1,079.5	1,079.5			
경 비: 7,202 / 43.75 = 164.6	164.6			164.6	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 43.75 = 116.4	116.4		116.4		
노 무 비: 47,231 / 43.75 = 1,079.5	1,079.5	1,079.5			
경 비: 6,169 / 43.75 = 141.0	141.0			141.0	
소 계	2,781.7	2,159.0	317.1	305.6	
소 계					
계	25,759.7	4,329.0	21,125.1	305.6	
전체 합계	25,759	4,329	21,125	305	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 405 차선도색(응착식, 신설도로) 수동식, 횡단보도, 주차장(백색) / 1	22,999	5,696	16,901	402	H24-0405
- s [일당시공량: 신설도로] = 266.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도료용페인트(백색): 4.53 kg * 3,140 = 14,224.2	14,224.2		14,224.2		
유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
응착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
16,038.4 * 0.01 = 160.3	160.3		160.3		
소 계	16,198.7		16,198.7		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 266 m ² * 100 % (횡단보도, 주차장) / 100 = 266.0					
## 시간당 작업량: Q1 = 266/8 hr = 33.25 m ² /hr					
특별인부: 2 인 * 214,222 / 266 = 1,610.6	1,610.6	1,610.6			
보통인부: 2 인 * 165,545 / 266 = 1,244.6	1,244.6	1,244.6			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
2,855.2 * 0.10 = 285.5	285.5		285.5		
소 계	3,140.7	2,855.2	285.5		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 33.25 = 264.1	264.1		264.1		
노 무 비: 47,231 / 33.25 = 1,420.4	1,420.4	1,420.4			
경 비: 7,202 / 33.25 = 216.6	216.6			216.6	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 33.25 = 153.2	153.2		153.2		
노 무 비: 47,231 / 33.25 = 1,420.4	1,420.4	1,420.4			
경 비: 6,169 / 33.25 = 185.5	185.5			185.5	
소 계	3,660.2	2,840.8	417.3	402.1	
소 계					
계	22,999.6	5,696.0	16,901.5	402.1	
전체 합계	22,999	5,696	16,901	402	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 406 차선도색(응착식,신설도로) 수동식,문자맞기호 /1m2	30,555	12,025	17,682	848	H24-0406
- s [일당시공량:신설도로] = 126.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도료용페인트(백색): 4.53 kg * 3,140 = 14,224.2	14,224.2		14,224.2		
유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
응착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
16,038.4 * 0.01 = 160.3	160.3		160.3		
소 계	16,198.7		16,198.7		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 126 m ² * 100 %(문자맞기호) / 100 = 126.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 126/8 hr =15.75 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 126 = 3,400.3	3,400.3	3,400.3			
보통인부: 2 인 *165,545 / 126 = 2,627.6	2,627.6	2,627.6			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
6,027.9 * 0.10 = 602.7	602.7		602.7		
소 계	6,630.6	6,027.9	602.7		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 15.75 = 557.6	557.6		557.6		
노 무 비: 47,231 / 15.75 = 2,998.7	2,998.7	2,998.7			
경 비: 7,202 / 15.75 = 457.2	457.2			457.2	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 15.75 = 323.4	323.4		323.4		
노 무 비: 47,231 / 15.75 = 2,998.7	2,998.7	2,998.7			
경 비: 6,169 / 15.75 = 391.6	391.6			391.6	
소 계	7,727.2	5,997.4	881.0	848.8	
소 계					
계	30,556.5	12,025.3	17,682.4	848.8	
전체 합계	30,555	12,025	17,682	848	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 407 차선도색(윤착식,운행도로또는확장공사) 수동식,백색실선 /1m	19,815	3,030	16,572	213	H24-0407
- s [일당시공량:운행구간또는 확장공사] = 500.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
윤착식도료용페인트(백색): 4.53 kg * 3,140 = 14,224.2	14,224.2		14,224.2		
유리알(1호,고휘도): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
윤착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
16,038.4 * 0.01 = 160.3	160.3		160.3		
소 계	16,198.7		16,198.7		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 500 m ² * 100%(실선) / 100 = 500.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 500/8 hr =62.50 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 500 = 856.8	856.8	856.8			
보통인부: 2 인 *165,545 / 500 = 662.1	662.1	662.1			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
1,518.9 * 0.10 = 151.8	151.8		151.8		
소 계	1,670.7	1,518.9	151.8		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 62.5 = 140.5	140.5		140.5		
노 무 비: 47,231 / 62.5 = 755.6	755.6	755.6			
경 비: 7,202 / 62.5 = 115.2	115.2			115.2	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 62.5 = 81.5	81.5		81.5		
노 무 비: 47,231 / 62.5 = 755.6	755.6	755.6			
경 비: 6,169 / 62.5 = 98.7	98.7			98.7	
소 계	1,947.1	1,511.2	222.0	213.9	
계	19,816.5	3,030.1	16,572.5	213.9	
전체 합계	19,815	3,030	16,572	213	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 408 차선도색(응착식,운행도로또는확장공사) 수동식,백색실선(재도)	5,591	3,030	2,348	213	H24-0408
- s [일당시공량:운행구간또는 확장공사] = 500.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도료용페인트(백색): m1 = 4.53 kg * 3,140 = 14,224.20					
유리알(1호,고취도): m2 = 0.31 kg * 1,700 = 527.00					
응착식 프라이머: m3 = 0.20 kg * 4,500 = 900.00					
프로판가스: m4 = 0.20 kg * 1,936 = 387.20					
재료비 계: 527 + 900 + 387.2 = 1,814.2	1,814.2		1,814.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
16.038.4 * 0.01 = 160.3	160.3		160.3		
소 계	1,974.5		1,974.5		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 500 m ² * 100%(실선) / 100 = 500.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 500/8 hr =62.50 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 500 = 856.8	856.8	856.8			
보통인부: 2 인 *165,545 / 500 = 662.1	662.1	662.1			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
1,518.9 * 0.10 = 151.8	151.8		151.8		
소 계	1,670.7	1,518.9	151.8		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 62.5 = 140.5	140.5		140.5		
노 무 비: 47,231 / 62.5 = 755.6	755.6	755.6			
경 비: 7,202 / 62.5 = 115.2	115.2			115.2	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 62.5 = 81.5	81.5		81.5		
노 무 비: 47,231 / 62.5 = 755.6	755.6	755.6			
경 비: 6,169 / 62.5 = 98.7	98.7			98.7	
소 계	1,947.1	1,511.2	222.0	213.9	
계	5,592.3	3,030.1	2,348.3	213.9	
전체 합계	5,591	3,030	2,348	213	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 409 차선도색(응착식,운행도로또는확장공사) 수동식, 황색실선 /1m	24,207	3,030	20,964	213	H24-0409
- s [일당시공량:운행사도로 또는 확장공사] = 500.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도료용페인트(황색): 4.53 kg * 4,100 = 18,573.0	18,573.0		18,573.0		
유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
응착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
20,387.2 * 0.01 = 203.8	203.8		203.8		
소 계	20,591.0		20,591.0		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 500 m ² * 100%(실선) / 100 = 500.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 500/8 hr =62.50 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 500 = 856.8	856.8	856.8			
보통인부: 2 인 *165,545 / 500 = 662.1	662.1	662.1			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
1,518.9 * 0.10 = 151.8	151.8		151.8		
소 계	1,670.7	1,518.9	151.8		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 62.5 = 140.5	140.5		140.5		
노 무 비: 47,231 / 62.5 = 755.6	755.6	755.6			
경 비: 7,202 / 62.5 = 115.2	115.2			115.2	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 62.5 = 81.5	81.5		81.5		
노 무 비: 47,231 / 62.5 = 755.6	755.6	755.6			
경 비: 6,169 / 62.5 = 98.7	98.7			98.7	
소 계	1,947.1	1,511.2	222.0	213.9	
계	24,208.8	3,030.1	20,964.8	213.9	
전체 합계	24,207	3,030	20,964	213	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 413 차선도색(응착식,운행도로또는확장공사) 수동식,안전지대(황색)	30,110	7,974	21,574	562	H24-0413
- s [일당시공량:공용구간] = 190.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도료용페인트(황색): 4.53 kg * 4,100 = 18,573.0	18,573.0		18,573.0		
유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
응착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
20,387.2 * 0.01 = 203.8	203.8		203.8		
소 계	20,591.0		20,591.0		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 190 m ² * 100 %(횡단보도, 주차장) / 100 = 190.0					
## 시간당 작업량: Q1 = 190/8 hr =23.75 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 190 = 2,254.9	2,254.9	2,254.9			
보통인부: 2 인 *165,545 / 190 = 1,742.5	1,742.5	1,742.5			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
3,997.4 * 0.10 = 399.7	399.7		399.7		
소 계	4,397.1	3,997.4	399.7		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 23.75 = 369.8	369.8		369.8		
노 무 비: 47,231 / 23.75 = 1,988.6	1,988.6	1,988.6			
경 비: 7,202 / 23.75 = 303.2	303.2			303.2	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 23.75 = 214.4	214.4		214.4		
노 무 비: 47,231 / 23.75 = 1,988.6	1,988.6	1,988.6			
경 비: 6,169 / 23.75 = 259.7	259.7			259.7	
소 계	5,124.3	3,977.2	584.2	562.9	
계	30,112.4	7,974.6	21,574.9	562.9	
전체 합계	30,110	7,974	21,574	562	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 414 차선도색(응착식,운행도로또는확장공사) 수동식,문자맞기호 /	36,299	16,835	18,276	1,188	H24-0414
- s [일당시공량:운행도로 또는 확장공사] = 90.00 m ² /일					
1. 재 료 비					
1) 재 료 비					
응착식도료용페인트(백색): 4.53 kg * 3,140 = 14,224.2	14,224.2		14,224.2		
유리알(비드): 0.31 kg * 1,700 = 527.0	527.0		527.0		
응착식 프라이머: 0.20 kg * 4,500 = 900.0	900.0		900.0		
프로판가스: 0.20 kg * 1,936 = 387.2	387.2		387.2		
2) 잡재료 및 소모재료 (주재료의 1%)					
16,038.4 * 0.01 = 160.3	160.3		160.3		
소 계	16,198.7		16,198.7		
2. 인 건 비(개별도색작업)					
## 일당작업량: Q = 90 m ² * 100 %(문자맞기호) / 100 = 90.00 m ²					
## 시간당 작업량: Q1 = 90/8 hr =11.25 m ² /hr					
특별인부: 2 인 *214,222 / 90 = 4,760.4	4,760.4	4,760.4			
보통인부: 2 인 *165,545 / 90 = 3,678.7	3,678.7	3,678.7			
공구손료 및 경장비-라인마커 (인력품의 10%)					
8,439.1 * 0.10 = 843.9	843.9		843.9		
소 계	9,283.0	8,439.1	843.9		
3. 기계경비					
1) 덤프트럭(4.5ton)					
재 료 비: 8,783 / 11.25 = 780.7	780.7		780.7		
노 무 비: 47,231 / 11.25 = 4,198.3	4,198.3	4,198.3			
경 비: 7,202 / 11.25 = 640.1	640.1			640.1	
2) 덤프트럭(2.5ton)					
재 료 비: 5,094 / 11.25 = 452.8	452.8		452.8		
노 무 비: 47,231 / 11.25 = 4,198.3	4,198.3	4,198.3			
경 비: 6,169 / 11.25 = 548.3	548.3			548.3	
소 계	10,818.5	8,396.6	1,233.5	1,188.4	
계	36,300.2	16,835.7	18,276.1	1,188.4	
전체 합계	36,299	16,835	18,276	1,188	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 415 차선도색제거 /1m2</p> <p>## 일당작업량: Q =35.000 = 35.000 m²/일</p> <p>## 시간당 작업량: Q1 = 35/8 hr =4.38 m²/hr</p> <p>1. 인 건 비</p> <p> 특별인부: 1 인 *214,222 / 35 =6,120.6</p> <p> 보통인부: 2 인 *165,545 / 35 =9,459.7</p> <p>소 계</p> <p>2. 차선제거기(6.7KW)</p> <p> 재 료 비: 8,752 / 4.38 =1,998.1</p> <p> 노 무 비: 33,571 / 4.38 =7,664.6</p> <p> 경 비: 3,568 / 4.38 =814.6</p> <p>소 계</p> <p>3. 덤프트럭(2.5ton)</p> <p> 재 료 비: 5,094 / 4.38 = 1,163.0</p> <p> 노 무 비: 47,231 / 4.38 = 10,783.3</p> <p> 경 비: 6,169 / 4.38 = 1,408.4</p> <p>소 계</p> <p>계</p> <p>전체 합계</p>	<p>39,412</p> <p>6,120.6</p> <p>9,459.7</p> <p>15,580.3</p> <p>1,998.1</p> <p>7,664.6</p> <p>814.6</p> <p>10,477.3</p> <p>1,163.0</p> <p>10,783.3</p> <p>1,408.4</p> <p>13,354.7</p> <p>39,412.3</p> <p>39,412</p>	<p>34,028</p> <p>6,120.6</p> <p>9,459.7</p> <p>15,580.3</p> <p>7,664.6</p> <p>10,783.3</p> <p>10,783.3</p> <p>10,783.3</p> <p>10,783.3</p>	<p>3,161</p> <p>1,998.1</p> <p>1,163.0</p> <p>1,998.1</p> <p>1,163.0</p> <p>3,161.1</p> <p>3,161</p>	<p>2,223</p> <p>814.6</p> <p>814.6</p> <p>1,408.4</p> <p>1,408.4</p> <p>2,223.0</p> <p>2,223</p>	<p>H24-0415</p>

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 416 가드레일 설치 표준레일(지주간격2m,2W) /1m	97,059	6,385	89,876	798	H24-0416
1. 재 료 비					
지주(Φ139.8x4.5x2200): 101,000 / 2 = 50,500.0	50,500.0		50,500.0		
표준레일(4.0x350x4330,2W): 140,000 / 4 = 35,000.0	35,000.0		35,000.0		
취부볼트(Φ19x180): 2,300 / 2 = 1,150.0	1,150.0		1,150.0		
가드레일연결볼트(Φ16x33): 600 * 8 EA / 4 = 1,200.0	1,200.0		1,200.0		
주주캡(Φ139.8): 2,900 / 2 = 1,450.0	1,450.0		1,450.0		
소 계:	89,300.0		89,300.0		
2. 지주설치					
Q1 = 420 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 420 = 1,020.1	1,020.1	1,020.1			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 420 = 394.1	394.1	394.1			
소 계:	1,414.2	1,414.2			
나. 대형브레이커(굴삭기0.6㎡)					
Q2 = 420 / 8 HR = 52.50					
노 무 비 : 55,700 / 52.5 = 1,060.9	1,060.9	1,060.9			
재 료 비 : 15,062 / 52.5 = 286.8	286.8		286.8		
경 비 : 30,786 / 52.5 = 586.4	586.4			586.4	
소 계:	1,934.1	1,060.9	286.8	586.4	
다. 덤프트럭(2.5ton)					
노 무 비 : 47,231 / 52.5 = 899.6	899.6	899.6			
재 료 비 : 5,094 / 52.5 = 97.0	97.0		97.0		
경 비 : 6,169 / 52.5 = 117.5	117.5			117.5	
소 계:	1,114.1	899.6	97.0	117.5	
3. 판설치					
Q3 = 520 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 4 인 / 520 = 1,647.8	1,647.8	1,647.8			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 520 = 636.7	636.7	636.7			
공구손료 및 경장비(노무비의5%)					
2,284.5 * 5/100 = 114.2	114.2		114.2		
소 계:	2,398.7	2,284.5	114.2		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
나. 덩프트럭(2.5ton)					
Q4 = 520 / 8 HR = 65.00					
노 무 비 : 47,231 / 65 = 726.6	726.6	726.6			
재 료 비 : 5,094 / 65 = 78.3	78.3		78.3		
경 비 : 6,169 / 65 = 94.9	94.9			94.9	
소 계:	<u>899.8</u>	<u>726.6</u>	<u>78.3</u>	<u>94.9</u>	
계:	<u>97,060.9</u>	<u>6,385.8</u>	<u>89,876.3</u>	<u>798.8</u>	
전체 합계	97,059	6,385	89,876	798	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 417 가드레일 설치 표준레일(지주간격4m,2W) /1m	67,502	3,989	63,089	424	H24-0417
1. 재 료 비					
지주(Φ139.8x4.5x2200): 101,000 / 4 = 25,250.0	25,250.0		25,250.0		
표준레일(4.0x350x4330,2W): 140,000 / 4 = 35,000.0	35,000.0		35,000.0		
취부볼트(Φ19x180): 2,300 / 4 = 575.0	575.0		575.0		
가드레일연결볼트(Φ16x33): 600 * 8 EA / 4 = 1,200.0	1,200.0		1,200.0		
주주캡(Φ139.8): 2,900 / 4 = 725.0	725.0		725.0		
소 계:	62,750.0		62,750.0		
2. 지주설치					
Q1 = 840 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 840 = 510.0	510.0	510.0			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 840 = 197.0	197.0	197.0			
소 계:	707.0	707.0			
나. 대형브레이커(굴삭기0.6㎡)					
Q2 = 840 / 8 HR = 105.00					
노 무 비 : 55,700 / 105 = 530.4	530.4	530.4			
재 료 비 : 15,062 / 105 = 143.4	143.4		143.4		
경 비 : 30,786 / 105 = 293.2	293.2			293.2	
소 계:	967.0	530.4	143.4	293.2	
다. 덤프트럭(2.5ton)					
노 무 비 : 47,231 / 105 = 449.8	449.8	449.8			
재 료 비 : 5,094 / 105 = 48.5	48.5		48.5		
경 비 : 6,169 / 105 = 58.7	58.7			58.7	
소 계:	557.0	449.8	48.5	58.7	
3. 판설치					
Q3 = 680 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 4 인 / 680 = 1,260.1	1,260.1	1,260.1			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 680 = 486.8	486.8	486.8			
공구손료 및 경장비(노무비의5%)					
1,746.9 * 5/100 = 87.3	87.3		87.3		
소 계:	1,834.2	1,746.9	87.3		

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
나. 덩프트럭(2.5ton)					
Q4 = 680 / 8 HR = 85.00					
노 무 비 : 47,231 / 85 = 555.6	555.6	555.6			
재 료 비 : 5,094 / 85 = 59.9	59.9		59.9		
경 비 : 6,169 / 85 = 72.5	72.5			72.5	
소 계:	<u>688.0</u>	<u>555.6</u>	<u>59.9</u>	<u>72.5</u>	
계:	<u>67,503.2</u>	<u>3,989.7</u>	<u>63,089.1</u>	<u>424.4</u>	
전체 합계	67,502	3,989	63,089	424	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 418 가드레일 설치 표준레일(지주간격2m,3W) /1m	112,160	6,933	104,411	816	H24-0418
1. 재 료 비					
지주(Φ139.8x4.5x2200): 101,000 / 2 = 50,500.0	50,500.0		50,500.0		
표준레일(4.0x350x4330,3W): 198,000 / 4 = 49,500.0	49,500.0		49,500.0		
취부볼트(Φ19x180): 2,300 / 2 = 1,150.0	1,150.0		1,150.0		
가드레일연결볼트(Φ16x33): 600 * 8 EA / 4 = 1,200.0	1,200.0		1,200.0		
주주캡(Φ139.8): 2,900 / 2 = 1,450.0	1,450.0		1,450.0		
소 계:	103,800.0		103,800.0		
2. 지주설치					
Q1 = 420 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 420 = 1,020.1	1,020.1	1,020.1			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 420 = 394.1	394.1	394.1			
소 계:	1,414.2	1,414.2			
나. 대형브레이커(굴삭기0.6㎡)					
Q2 = 420 / 8 HR = 52.50					
노 무 비 : 55,700 / 52.5 = 1,060.9	1,060.9	1,060.9			
재 료 비 : 15,062 / 52.5 = 286.8	286.8		286.8		
경 비 : 30,786 / 52.5 = 586.4	586.4			586.4	
소 계:	1,934.1	1,060.9	286.8	586.4	
다. 덤프트럭(2.5ton)					
노 무 비 : 47,231 / 52.5 = 899.6	899.6	899.6			
재 료 비 : 5,094 / 52.5 = 97.0	97.0		97.0		
경 비 : 6,169 / 52.5 = 117.5	117.5			117.5	
소 계:	1,114.1	899.6	97.0	117.5	
3. 판설치					
Q3 = 440 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 4 인 / 440 = 1,947.4	1,947.4	1,947.4			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 440 = 752.4	752.4	752.4			
공구손료 및 경장비(노무비의5%)					
2,699.8 * 5/100 = 134.9	134.9		134.9		
소 계:	2,834.7	2,699.8	134.9		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
나. 덩프트럭(2.5ton)					
Q4 = 440 / 8 HR = 55.00					
노 무 비 : 47,231 / 55 = 858.7	858.7	858.7			
재 료 비 : 5,094 / 55 = 92.6	92.6		92.6		
경 비 : 6,169 / 55 = 112.1	112.1			112.1	
소 계:	<u>1,063.4</u>	<u>858.7</u>	<u>92.6</u>	<u>112.1</u>	
계:	<u>112,160.5</u>	<u>6,933.2</u>	<u>104,411.3</u>	<u>816.0</u>	
전체 합계	112,160	6,933	104,411	816	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 419 가드레일 설치 표준레일(지주간격4m,3W) /1m	82,543	4,483	77,620	440	H24-0419
1. 재 료 비					
지주(Φ139.8x4.5x2200): 101,000 / 4 = 25,250.0	25,250.0		25,250.0		
표준레일(4.0x350x4330,3W): 198,000 / 4 = 49,500.0	49,500.0		49,500.0		
취부볼트(Φ19x180): 2,300 / 4 = 575.0	575.0		575.0		
가드레일연결볼트(Φ16x33): 600 * 8 EA / 4 = 1,200.0	1,200.0		1,200.0		
주주캡(Φ139.8): 2,900 / 4 = 725.0	725.0		725.0		
소 계:	77,250.0		77,250.0		
2. 지주설치					
Q1 = 840 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 840 = 510.0	510.0	510.0			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 840 = 197.0	197.0	197.0			
소 계:	707.0	707.0			
나. 대형브레이커(굴삭기0.6㎡)					
Q2 = 840 / 8 HR = 105.00					
노 무 비 : 55,700 / 105 = 530.4	530.4	530.4			
재 료 비 : 15,062 / 105 = 143.4	143.4		143.4		
경 비 : 30,786 / 105 = 293.2	293.2			293.2	
소 계:	967.0	530.4	143.4	293.2	
다. 덤프트럭(2.5ton)					
노 무 비 : 47,231 / 105 = 449.8	449.8	449.8			
재 료 비 : 5,094 / 105 = 48.5	48.5		48.5		
경 비 : 6,169 / 105 = 58.7	58.7			58.7	
소 계:	557.0	449.8	48.5	58.7	
3. 판설치					
Q3 = 560 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 4 인 / 560 = 1,530.1	1,530.1	1,530.1			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 560 = 591.2	591.2	591.2			
공구손료 및 경장비(노무비의5%)					
2,121.3 * 5/100 = 106.0	106.0		106.0		
소 계:	2,227.3	2,121.3	106.0		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
나. 덩프트럭(2.5ton)					
Q4 = 560 / 8 HR = 70.00					
노 무 비 : 47,231 / 70 = 674.7	674.7	674.7			
재 료 비 : 5,094 / 70 = 72.7	72.7		72.7		
경 비 : 6,169 / 70 = 88.1	88.1			88.1	
소 계:	<u>835.5</u>	<u>674.7</u>	<u>72.7</u>	<u>88.1</u>	
계:	<u>82,543.8</u>	<u>4,483.2</u>	<u>77,620.6</u>	<u>440.0</u>	
전체 합계	82,543	4,483	77,620	440	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 420 가드레일 설치 단부레일(2W) /1EA	111,885	3,052	108,509	324	H24-0420
1. 재 료 비					
지주(Φ139.8x4.5x2200): 101,000 / 2 = 50,500.0	50,500.0		50,500.0		
단부레일(4.0x350x765,2W): 50,400 * 1 EA = 50,400.0	50,400.0		50,400.0		
취부볼트(Φ19x180): 2,300 * 1 EA = 2,300.0	2,300.0		2,300.0		
가드레일연결볼트(Φ16x33): 600 * 6 EA = 3,600.0	3,600.0		3,600.0		
주주캡(Φ139.8): 2,900 / 2 = 1,450.0	1,450.0		1,450.0		
소 계:	108,250.0		108,250.0		
2. 지주설치					
Q1 = 840 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 840 * 0.765 M/개 = 390.1	390.1	390.1			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 840 * 0.765 M/개 = 150.7	150.7	150.7			
소 계:	540.8	540.8			
나. 대형브레이커(굴삭기0.6㎡)					
Q2 = 840 / 8 HR = 105.00					
노 무 비 : 55,700 / 105 * 0.765 M/개 = 405.8	405.8	405.8			
재 료 비 : 15,062 / 105 * 0.765 M/개 = 109.7	109.7		109.7		
경 비 : 30,786 / 105 * 0.765 M/개 = 224.2	224.2			224.2	
소 계:	739.7	405.8	109.7	224.2	
다. 덤프트럭(2.5ton)					
노 무 비 : 47,231 / 105 * 0.765 M/개 = 344.1	344.1	344.1			
재 료 비 : 5,094 / 105 * 0.765 M/개 = 37.1	37.1		37.1		
경 비 : 6,169 / 105 * 0.765 M/개 = 44.9	44.9			44.9	
소 계:	426.1	344.1	37.1	44.9	
3. 판설치					
Q3 = 680 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 4 인 / 680 * 0.765 M/개 = 963.9	963.9	963.9			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 680 * 0.765 M/개 = 372.4	372.4	372.4			
공구손료 및 경장비(노무비의5%)					
1,336.3 * 5/100 = 66.8	66.8		66.8		
소 계:	1,403.1	1,336.3	66.8		

총청복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
나. 덩프트럭(2.5ton)					
Q4 = 680 / 8 HR = 85.00					
노 무 비 : 47,231 / 85* 0.765 M/개 = 425.0	425.0	425.0			
재 료 비 : 5,094 / 85* 0.765 M/개 = 45.8	45.8		45.8		
경 비 : 6,169 / 85* 0.765 M/개 = 55.5	55.5			55.5	
소 계:	<u>526.3</u>	<u>425.0</u>	<u>45.8</u>	<u>55.5</u>	
계:	<u>111,886.0</u>	<u>3,052.0</u>	<u>108,509.4</u>	<u>324.6</u>	
전체 합계	111,885	3,052	108,509	324	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 421 가드레일 설치 단부레일(3W) /1EA	137,427	3,877	133,170	380	H24-0421
1. 재 료 비					
지주(Φ139.8x4.5x2200): 101,000 / 2 = 50,500.0	50,500.0		50,500.0		
단부레일(3.2x460x865,3W): 75,000 * 1 EA = 75,000.0	75,000.0		75,000.0		
취부볼트(Φ19x180): 2,300 * 1 EA = 2,300.0	2,300.0		2,300.0		
가드레일연결볼트(Φ16x33): 600 * 6 EA = 3,600.0	3,600.0		3,600.0		
주주캡(Φ139.8): 2,900 / 2 = 1,450.0	1,450.0		1,450.0		
소 계:	132,850.0		132,850.0		
2. 지주설치					
Q1 = 840 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 2 인 / 840 * 0.865 M/개 = 441.1	441.1	441.1			
보통인부: 165,545 * 1 인 / 840 * 0.865 M/개 = 170.4	170.4	170.4			
소 계:	611.5	611.5			
나. 대형브레이커(굴삭기0.6㎡)					
Q2 = 840 / 8 HR = 105.00					
노 무 비 : 55,700 / 105 * 0.865 M/개 = 458.8	458.8	458.8			
재 료 비 : 15,062 / 105 * 0.865 M/개 = 124.0	124.0		124.0		
경 비 : 30,786 / 105 * 0.865 M/개 = 253.6	253.6			253.6	
소 계:	836.4	458.8	124.0	253.6	
다. 덤프트럭(2.5ton)					
노 무 비 : 47,231 / 105 * 0.865 M/개 = 389.0	389.0	389.0			
재 료 비 : 5,094 / 105 * 0.865 M/개 = 41.9	41.9		41.9		
경 비 : 6,169 / 105 * 0.865 M/개 = 50.8	50.8			50.8	
소 계:	481.7	389.0	41.9	50.8	
3. 판설치					
Q3 = 560 m/일					
가. 인 건 비					
특별인부: 214,222 * 4 인 / 560 * 0.865 M/개 = 1,323.5	1,323.5	1,323.5			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 560 * 0.865 M/개 = 511.4	511.4	511.4			
공구손료 및 경장비(노무비의5%)					
1,834.9 * 5/100 = 91.7	91.7		91.7		
소 계:	1,926.6	1,834.9	91.7		

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
나. 덤프트럭(2.5ton)					
Q4 = 560 / 8 HR = 70.00					
노 무 비 : 47,231 / 70* 0.865 M/개 = 583.6	583.6	583.6			
재 료 비 : 5,094 / 70* 0.865 M/개 = 62.9	62.9		62.9		
경 비 : 6,169 / 70* 0.865 M/개 = 76.2	76.2			76.2	
소 계:	<u>722.7</u>	<u>583.6</u>	<u>62.9</u>	<u>76.2</u>	
계:	<u>137,428.9</u>	<u>3,877.8</u>	<u>133,170.5</u>	<u>380.6</u>	
전체 합계	137,427	3,877	133,170	380	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 422 낙석방지책 표준구간(3.0*3.0) /1경간	761,811	250,055	505,736	6,020	H24-0422
* 본 품은 높이 3m이하 낙석방지책에 적용 * 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): 154,290 * 1 경간 = 154,290.0	154,290.0		154,290.0		
아연도금케이블(Φ 18): 5,500 * 30 M = 165,000.0	165,000.0		165,000.0		
PVC코팅망(#8*58*58): 5,400 * 9 m ² = 48,600.0	48,600.0		48,600.0		
와이어고정구(Φ 12*40): 6,900 * 10 EA = 69,000.0	69,000.0		69,000.0		
고정구B/N(Φ 12*40): 1,500 * 40 개 = 60,000.0	60,000.0		60,000.0		
소 계	496,890.0		496,890.0		
2. 설 치 비					
1) 지주설치					
- Q1 [일당시공량] = 40.00 ea/일					
가) 배치인원					
용 접 공: 267,021 * 1 인 / 40 = 6,675.5	6,675.5	6,675.5			
특별인부: 214,222 * 3 인 / 40 = 16,066.6	16,066.6	16,066.6			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 40 = 8,277.2	8,277.2	8,277.2			
소 계	31,019.3	31,019.3			
나) 사용기계(크레인 10ton)					
재 료 비: 6,723 * 8 hr / 40 = 1,344.6	1,344.6		1,344.6		
노 무 비: 55,700 * 8 hr / 40 = 11,140.0	11,140.0	11,140.0			
경 비: 30,103 * 8 hr / 40 = 6,020.6	6,020.6			6,020.6	
소 계	18,505.2	11,140.0	1,344.6	6,020.6	
2) 와이어설치					
- Q2 [일당시공량] = 200.00 m/일					
특별인부: 214,222 * 4 인 / 200 * 30 m = 128,533.2	128,533.2	128,533.2			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 200 * 30 m = 49,663.5	49,663.5	49,663.5			
소 계	178,196.7	178,196.7			
3) 철망설치					
- Q3 [일당시공량] = 360.00 m ² /일					
특별인부: 214,222 * 4 인 / 360 * 9 m ² = 21,422.2	21,422.2	21,422.2			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 360 * 9 m ² = 8,277.2	8,277.2	8,277.2			
소 계	29,699.4	29,699.4			
4) 기구손료(노무비의3%)					

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
250,055.4 * 3/100 = 7,501.6	7,501.6		7,501.6		
소 계	7,501.6		7,501.6		
계	761,812.2	250,055.4	505,736.2	6,020.6	
전체 합계	761,811	250,055	505,736	6,020	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 423 낙석방지책 단부 /1ea	1,000,108	42,159	951,929	6,020	H24-0423
* 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것					
1. 재 료 비					
1)아연도금단부지주(150*150*2000*3500): 550,000 *1 본 = 550,000.0	550,000.0		550,000.0		
2) 아연도금케이블(Φ18): 5,500 * 20 M = 110,000.0	110,000.0		110,000.0		
3) PVC코팅망(#8*58*58): 5,400 * 5.8 m ² = 31,320.0	31,320.0		31,320.0		
4) 철선(#8,PVC코팅): 400 * 20 m = 8,000.0	8,000.0		8,000.0		
5) 스프라이스(Φ25x1070): 25,000 * 10 개 = 250,000.0	250,000.0		250,000.0		
소 계:	949,320.0		949,320.0		
2. 설 치 비					
1) 지주설치					
- Q1 [일당시공량] = 40.00 ea/일					
가) 배치인원					
용 접 공: 267,021 * 1 인 / 40 = 6,675.5	6,675.5	6,675.5			
특별인부: 214,222 * 3 인 / 40 = 16,066.6	16,066.6	16,066.6			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 40 = 8,277.2	8,277.2	8,277.2			
소 계:	31,019.3	31,019.3			
나) 사용기계(크레인 10ton)					
재 료 비: 6,723 * 8 hr / 40 = 1,344.6	1,344.6		1,344.6		
노 무 비: 55,700 * 8 hr / 40 = 11,140.0	11,140.0	11,140.0			
경 비: 30,103 * 8 hr / 40 = 6,020.6	6,020.6			6,020.6	
소 계:	18,505.2	11,140.0	1,344.6	6,020.6	
2) 기구손료(노무비의3%)					
42,159.3 * 3/100 = 1,264.7	1,264.7		1,264.7		
소 계	1,264.7		1,264.7		
계	1,000,109.2	42,159.3	951,929.3	6,020.6	
전체 합계	1,000,108	42,159	951,929	6,020	

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 424 낙석방지망 철망설치(기계식) /1m2	19,241	5,974	11,805	1,462	H24-0424
* 도면 및 형식에 맞추어 별도로 산출할것					
1. 재 료 비					
1)능형망(PVC코팅)(#8.58*58): 1.15 M2 * 5,400 = 6,210.0	6,210.0		6,210.0		
2)와이어로프(Φ16): 0.25 M * 3,000 = 750.0	750.0		750.0		
3)와이어로프(Φ18): 0.52 M * 5,500 = 2,860.0	2,860.0		2,860.0		
4)앵커(Φ22 L=0.5M): 0.042 EA * 20,000 = 840.0	840.0		840.0		
5)교차클립(Φ120MM): 0.061 EA * 5,800 = 353.8	353.8		353.8		
6)클립(3/4"): 0.074 EA * 1,700 = 125.8	125.8		125.8		
7)철선(횡선)(#8,pvc코팅): 0.3 m * 300 = 90.0	90.0		90.0		
소 계	11,229.6		11,229.6		
2. 낙석방지망					
1) 기초 착암 작업					
## 일당 작업량: Q = 800 m ³					
## 시간당 작업량: Q1= 800 / 8 =100.00 m ³ /Hr					
가) 배치인원					
착 암 공: 210,152 * 2 인 / 800 = 525.3	525.3	525.3			
비 계 공: 280,472 * 3 인 / 800 = 1,051.7	1,051.7	1,051.7			
보통인부: 165,545 * 2 인 / 800 = 413.8	413.8	413.8			
소 계	1,990.8	1,990.8			
나) 사용기계					
- . 공기압축기(10.3M3/MIN)					
재 료 비: 20,968 / 100 = 209.6	209.6		209.6		
노 무 비: 55,700 / 100 = 557.0	557.0	557.0			
경 비: 5,474 / 100 = 54.7	54.7			54.7	
소 계	821.3	557.0	209.6	54.7	
- . 소형브레이커(2.7M3/MIN)					
재 료 비: 0 / 100 * 2 대 = 0.0					
노 무 비: 0 / 100 * 2 대 = 0.0					
경 비: 727 / 100 * 2 대 = 14.5	14.5			14.5	
소 계	14.5			14.5	
2) 철망설치 및 와이어로프 설치작업					
## 일당 작업량: Q2 = 400 m ³					
## 시간당 작업량: Q3= 400 / 8 =50.00 m ³ /Hr					
가) 배치인원					

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
특별인부: $214,222 * 2 \text{ 인} / 400 = 1,071.1$	1,071.1	1,071.1			
보통인부: $165,545 * 3 \text{ 인} / 400 = 1,241.5$	1,241.5	1,241.5			
소 계	2,312.6	2,312.6			
나) 사용기계					
- . 크레인(무한궤도 50TON)					
재 료 비: $18,331 / 50 = 366.6$	366.6		366.6		
노 무 비: $55,700 / 50 = 1,114.0$	1,114.0	1,114.0			
경 비: $69,682 / 50 = 1,393.6$	1,393.6			1,393.6	
소 계	2,874.2	1,114.0	366.6	1,393.6	
계	19,243.0	5,974.4	11,805.8	1,462.8	
전체 합계	19,241	5,974	11,805	1,462	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
Q = 0.014 HR/m					
노 무 비: 55,700 * 0.014 = 779.8	779.8	779.8			
재 료 비: 7,701 * 0.014 = 107.8	107.8		107.8		
경 비: 13,041 * 0.014 = 182.5	182.5			182.5	
소 계:	1,070.1	779.8	107.8	182.5	
4. 가로형 가설방음판 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.084 인 = 23,559.6	23,559.6	23,559.6			
보통인부: 165,545*0.030 인 = 4,966.3	4,966.3	4,966.3			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
(23,559.6+4,966.3) * 2/100 = 570.5	570.5		570.5		
소 계:	29,096.4	28,525.9	570.5		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.111 HR/m					
노 무 비: 47,231 * 0.111 = 5,242.6	5,242.6	5,242.6			
재 료 비: 7,790 * 0.111 = 864.6	864.6		864.6		
경 비: 9,994 * 0.111 = 1,109.3	1,109.3			1,109.3	
소 계:	7,216.5	5,242.6	864.6	1,109.3	
5. 가로형 가설방음판 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.034 인 = 9,536.0	9,536.0	9,536.0			
보통인부: 165,545*0.012 인 = 1,986.5	1,986.5	1,986.5			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
(9,536+1,986.5) * 2/100 = 230.4	230.4		230.4		
소 계:	11,752.9	11,522.5	230.4		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.044 HR/m					
노 무 비: 47,231 * 0.044 = 2,078.1	2,078.1	2,078.1			
재 료 비: 7,790 * 0.044 = 342.7	342.7		342.7		
경 비: 9,994 * 0.044 = 439.7	439.7			439.7	
소 계:	2,860.5	2,078.1	342.7	439.7	
계:	136,019.3	71,690.4	62,141.0	2,187.9	
전체 합계	136,018	71,690	62,141	2,187	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 426 가설방음벽 H=5.0m, 3개월 /1m ### 가설방음벽(H=5.0m, 3개월) ### ### 재료의 손율 : 조립식가설울타리 적용 ### 기둥및 띠장 손율 S = 6 / 100 = 0.06 스틸방음판 손율 S1 = 29 / 100 = 0.29	150,797	71,690	76,920	2,187	H24-0426
1. 재 료 비					
주주파이프(Φ48*2.3t) : 5,500*2.5 m *0.06 = 825.0	825.0		825.0		
지주파이프(Φ48*2.3t*2M) : 11,000*1 ea *0.06 = 660.0	660.0		660.0		
횡대파이프(Φ48*2.3t) : 5,500*4 m *0.06 = 1,320.0	1,320.0		1,320.0		
보조지주(Φ48*2.3t) : 5,500*4 m *0.06 = 1,320.0	1,320.0		1,320.0		
클램프(Φ48) : 2,400*4.5 ea *0.06 = 648.0	648.0		648.0		
연결핀(Φ48) : 1,600*0.665 ea *0.06 = 63.8	63.8		63.8		
방음판(200*500*30t) : 47,000*5 m ² *0.29 = 68,150.0	68,150.0		68,150.0		
H-Bar : 6,000*2.5 m *0.06 = 900.0	900.0		900.0		
소 계:	73,886.8		73,886.8		
2. 지주 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.046 인 = 12,901.7	12,901.7	12,901.7			
보통인부: 165,545*0.016 인 = 2,648.7	2,648.7	2,648.7			
공구손료 및 경장비(노무비의3%)					
(12,901.7+2,648.7) * 3/100 = 466.5	466.5		466.5		
소 계:	16,016.9	15,550.4	466.5		
2) 기 계 : (무한계도0.2m ²)					
Q = 0.035 HR/m					
노 무 비: 55,700 * 0.035 = 1,949.5	1,949.5	1,949.5			
재 료 비: 7,701 * 0.035 = 269.5	269.5		269.5		
경 비: 13,041 * 0.035 = 456.4	456.4			456.4	
소 계:	2,675.4	1,949.5	269.5	456.4	
3. 지주 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.018 인 = 5,048.4	5,048.4	5,048.4			
보통인부: 165,545*0.006 인 = 993.2	993.2	993.2			
공구손료 및 경장비(노무비의3%)					
(5,048.4+993.2) * 3/100 = 181.2	181.2		181.2		
소 계:	6,222.8	6,041.6	181.2		
2) 기 계 : 굴삭기(무한계도0.2m ²)					
Q = 0.014 HR/m					

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $55,700 * 0.014 = 779.8$	779.8	779.8			
재 료 비: $7,701 * 0.014 = 107.8$	107.8		107.8		
경 비: $13,041 * 0.014 = 182.5$	182.5			182.5	
소 계:	1,070.1	779.8	107.8	182.5	
4. 가로형 가설방음판 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.084 \text{ 인} = 23,559.6$	23,559.6	23,559.6			
보통인부: $165,545 * 0.030 \text{ 인} = 4,966.3$	4,966.3	4,966.3			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(23,559.6 + 4,966.3) * 2/100 = 570.5$	570.5		570.5		
소 계:	29,096.4	28,525.9	570.5		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.111 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.111 = 5,242.6$	5,242.6	5,242.6			
재 료 비: $7,790 * 0.111 = 864.6$	864.6		864.6		
경 비: $9,994 * 0.111 = 1,109.3$	1,109.3			1,109.3	
소 계:	7,216.5	5,242.6	864.6	1,109.3	
5. 가로형 가설방음판 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.034 \text{ 인} = 9,536.0$	9,536.0	9,536.0			
보통인부: $165,545 * 0.012 \text{ 인} = 1,986.5$	1,986.5	1,986.5			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(9,536 + 1,986.5) * 2/100 = 230.4$	230.4		230.4		
소 계:	11,752.9	11,522.5	230.4		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.044 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.044 = 2,078.1$	2,078.1	2,078.1			
재 료 비: $7,790 * 0.044 = 342.7$	342.7		342.7		
경 비: $9,994 * 0.044 = 439.7$	439.7			439.7	
소 계:	2,860.5	2,078.1	342.7	439.7	
계:	150,798.3	71,690.4	76,920.0	2,187.9	
전체 합계	150,797	71,690	76,920	2,187	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 427 가설방음벽 H=6.0m, 3개월 /1m ### 가설방음벽(H=6.0m, 3개월) ### ### 재료의 손율 : 조립식가설울타리 적용 ### 기둥및 띠장 손율 S = 6 /100 = 0.06 스틸방음판 손율 S1 = 29 /100 = 0.29	165,339	71,690	91,462	2,187	H24-0427
1. 재 료 비					
주주파이프(Φ48*2.3t) : 5,500*3.0 m *0.06 = 990.0	990.0		990.0		
지주파이프(Φ48*2.3t*2M) : 11,000*1 ea *0.06 = 660.0	660.0		660.0		
횡대파이프(Φ48*2.3t) : 5,500*5.0 m *0.06 = 1,650.0	1,650.0		1,650.0		
보조지주(Φ48*2.3t) : 5,500*5.0 m *0.06 = 1,650.0	1,650.0		1,650.0		
클램프(Φ48) : 2,400*5 ea *0.06 = 720.0	720.0		720.0		
연결핀(Φ48) : 1,600*0.83 ea *0.06 = 79.6	79.6		79.6		
방음판(200*500*30t) : 47,000*6 m ² *0.29 = 81,780.0	81,780.0		81,780.0		
H-Bar : 6,000*2.5 m *0.06 = 900.0	900.0		900.0		
소 계:	88,429.6		88,429.6		
2. 지주 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.046 인 = 12,901.7	12,901.7	12,901.7			
보통인부: 165,545*0.016 인 = 2,648.7	2,648.7	2,648.7			
공구손료 및 경장비(노무비의3%) (12,901.7+2,648.7) * 3/100 = 466.5	466.5		466.5		
소 계:	16,016.9	15,550.4	466.5		
2) 기 계 : (무한계도0.2m ²)					
Q = 0.035 HR/m					
노 무 비: 55,700 * 0.035 = 1,949.5	1,949.5	1,949.5			
재 료 비: 7,701 * 0.035 = 269.5	269.5		269.5		
경 비: 13,041 * 0.035 = 456.4	456.4			456.4	
소 계:	2,675.4	1,949.5	269.5	456.4	
3. 지주 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.018 인 = 5,048.4	5,048.4	5,048.4			
보통인부: 165,545*0.006 인 = 993.2	993.2	993.2			
공구손료 및 경장비(노무비의3%) (5,048.4+993.2) * 3/100 = 181.2	181.2		181.2		
소 계:	6,222.8	6,041.6	181.2		
2) 기 계 : 굴삭기(무한계도0.2m ²)					
Q = 0.014 HR/m					

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $55,700 * 0.014 = 779.8$	779.8	779.8			
재 료 비: $7,701 * 0.014 = 107.8$	107.8		107.8		
경 비: $13,041 * 0.014 = 182.5$	182.5			182.5	
소 계:	1,070.1	779.8	107.8	182.5	
4. 가로형 가설방음판 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.084 \text{ 인} = 23,559.6$	23,559.6	23,559.6			
보통인부: $165,545 * 0.030 \text{ 인} = 4,966.3$	4,966.3	4,966.3			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(23,559.6 + 4,966.3) * 2/100 = 570.5$	570.5		570.5		
소 계:	29,096.4	28,525.9	570.5		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.111 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.111 = 5,242.6$	5,242.6	5,242.6			
재 료 비: $7,790 * 0.111 = 864.6$	864.6		864.6		
경 비: $9,994 * 0.111 = 1,109.3$	1,109.3			1,109.3	
소 계:	7,216.5	5,242.6	864.6	1,109.3	
5. 가로형 가설방음판 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.034 \text{ 인} = 9,536.0$	9,536.0	9,536.0			
보통인부: $165,545 * 0.012 \text{ 인} = 1,986.5$	1,986.5	1,986.5			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(9,536 + 1,986.5) * 2/100 = 230.4$	230.4		230.4		
소 계:	11,752.9	11,522.5	230.4		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.044 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.044 = 2,078.1$	2,078.1	2,078.1			
재 료 비: $7,790 * 0.044 = 342.7$	342.7		342.7		
경 비: $9,994 * 0.044 = 439.7$	439.7			439.7	
소 계:	2,860.5	2,078.1	342.7	439.7	
계:	165,341.1	71,690.4	91,462.8	2,187.9	
전체 합계	165,339	71,690	91,462	2,187	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 428 가설방음벽 H=4.0m, 6개월 /1m ### 가설방음벽(H=4.0m, 6개월) ### ### 재료의 손율 : 조립식가설울타리 적용 ### 기둥및 띠장 손율 S = 10 /100 = 0.10 스틸방음판 손율 S1 = 33 /100 = 0.33	146,596	71,690	72,719	2,187	H24-0428
1. 재 료 비					
주주파이프(Φ48*2.3t): 5,500*2.0 m *0.1 = 1,100.0	1,100.0		1,100.0		
지주파이프(Φ48*2.3t*2M): 11,000*1 ea *0.1 = 1,100.0	1,100.0		1,100.0		
횡대파이프(Φ48*2.3t): 5,500*4 m *0.1 = 2,200.0	2,200.0		2,200.0		
보조지주(Φ48*2.3t): 5,500*2 m *0.1 = 1,100.0	1,100.0		1,100.0		
클램프(Φ48): 2,400*3.5 ea *0.1 = 840.0	840.0		840.0		
연결핀(Φ48): 1,600*0.665 ea *0.1 = 106.4	106.4		106.4		
방음판(200*500*30t): 47,000*4 m ² *0.33 = 62,040.0	62,040.0		62,040.0		
H-Bar : 6,000*2 m *0.1 = 1,200.0	1,200.0		1,200.0		
소 계:	69,686.4		69,686.4		
2. 지주 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.046 인 = 12,901.7	12,901.7	12,901.7			
보통인부: 165,545*0.016 인 = 2,648.7	2,648.7	2,648.7			
공구손료 및 경장비(노무비의3%) (12,901.7+2,648.7) * 3/100 = 466.5	466.5		466.5		
소 계:	16,016.9	15,550.4	466.5		
2) 기 계 : (무한계도0.2m ²)					
Q = 0.035 HR/m					
노 무 비: 55,700 * 0.035 = 1,949.5	1,949.5	1,949.5			
재 료 비: 7,701 * 0.035 = 269.5	269.5		269.5		
경 비: 13,041 * 0.035 = 456.4	456.4			456.4	
소 계:	2,675.4	1,949.5	269.5	456.4	
3. 지주 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.018 인 = 5,048.4	5,048.4	5,048.4			
보통인부: 165,545*0.006 인 = 993.2	993.2	993.2			
공구손료 및 경장비(노무비의3%) (5,048.4+993.2) * 3/100 = 181.2	181.2		181.2		
소 계:	6,222.8	6,041.6	181.2		
2) 기 계 : 굴삭기(무한계도0.2m ²)					
Q = 0.014 HR/m					

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $55,700 * 0.014 = 779.8$	779.8	779.8			
재 료 비: $7,701 * 0.014 = 107.8$	107.8		107.8		
경 비: $13,041 * 0.014 = 182.5$	182.5			182.5	
소 계:	1,070.1	779.8	107.8	182.5	
4. 가로형 가설방음판 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.084 \text{ 인} = 23,559.6$	23,559.6	23,559.6			
보통인부: $165,545 * 0.030 \text{ 인} = 4,966.3$	4,966.3	4,966.3			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(23,559.6 + 4,966.3) * 2/100 = 570.5$	570.5		570.5		
소 계:	29,096.4	28,525.9	570.5		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.111 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.111 = 5,242.6$	5,242.6	5,242.6			
재 료 비: $7,790 * 0.111 = 864.6$	864.6		864.6		
경 비: $9,994 * 0.111 = 1,109.3$	1,109.3			1,109.3	
소 계:	7,216.5	5,242.6	864.6	1,109.3	
5. 가로형 가설방음판 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.034 \text{ 인} = 9,536.0$	9,536.0	9,536.0			
보통인부: $165,545 * 0.012 \text{ 인} = 1,986.5$	1,986.5	1,986.5			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(9,536 + 1,986.5) * 2/100 = 230.4$	230.4		230.4		
소 계:	11,752.9	11,522.5	230.4		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.044 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.044 = 2,078.1$	2,078.1	2,078.1			
재 료 비: $7,790 * 0.044 = 342.7$	342.7		342.7		
경 비: $9,994 * 0.044 = 439.7$	439.7			439.7	
소 계:	2,860.5	2,078.1	342.7	439.7	
계:	146,597.9	71,690.4	72,719.6	2,187.9	
전체 합계	146,596	71,690	72,719	2,187	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 429 가설방음벽 H=5.0m, 6개월 /1m ### 가설방음벽(H=5.0m, 6개월) ### ### 재료의 손율 : 조립식가설울타리 적용 ### 기둥및 띠장 손율 S = 10 /100 = 0.10 스틸방음판 손율 S1 = 33 /100 = 0.33	164,021	71,690	90,144	2,187	H24-0429
1. 재 료 비					
주주파이프(Φ48*2.3t): 5,500*2.5 m *0.1 = 1,375.0	1,375.0		1,375.0		
지주파이프(Φ48*2.3t*2M): 11,000*1 ea *0.1 = 1,100.0	1,100.0		1,100.0		
횡대파이프(Φ48*2.3t): 5,500*4 m *0.1 = 2,200.0	2,200.0		2,200.0		
보조지주(Φ48*2.3t): 5,500*4 m *0.1 = 2,200.0	2,200.0		2,200.0		
클램프(Φ48): 2,400*4.5 ea *0.1 = 1,080.0	1,080.0		1,080.0		
연결핀(Φ48): 1,600*0.665 ea *0.1 = 106.4	106.4		106.4		
방음판(200*500*30t): 47,000*5 m ² *0.33 = 77,550.0	77,550.0		77,550.0		
H-Bar : 6,000*2.5 m *0.1 = 1,500.0	1,500.0		1,500.0		
소 계:	87,111.4		87,111.4		
2. 지주 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.046 인 = 12,901.7	12,901.7	12,901.7			
보통인부: 165,545*0.016 인 = 2,648.7	2,648.7	2,648.7			
공구손료 및 경장비(노무비의3%) (12,901.7+2,648.7) * 3/100 = 466.5	466.5		466.5		
소 계:	16,016.9	15,550.4	466.5		
2) 기 계 : (무한계도0.2m ²)					
Q = 0.035 HR/m					
노 무 비: 55,700 * 0.035 = 1,949.5	1,949.5	1,949.5			
재 료 비: 7,701 * 0.035 = 269.5	269.5		269.5		
경 비: 13,041 * 0.035 = 456.4	456.4			456.4	
소 계:	2,675.4	1,949.5	269.5	456.4	
3. 지주 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.018 인 = 5,048.4	5,048.4	5,048.4			
보통인부: 165,545*0.006 인 = 993.2	993.2	993.2			
공구손료 및 경장비(노무비의3%) (5,048.4+993.2) * 3/100 = 181.2	181.2		181.2		
소 계:	6,222.8	6,041.6	181.2		
2) 기 계 : 굴삭기(무한계도0.2m ²)					
Q = 0.014 HR/m					

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $55,700 * 0.014 = 779.8$	779.8	779.8			
재 료 비: $7,701 * 0.014 = 107.8$	107.8		107.8		
경 비: $13,041 * 0.014 = 182.5$	182.5			182.5	
소 계:	1,070.1	779.8	107.8	182.5	
4. 가로형 가설방음판 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.084 \text{ 인} = 23,559.6$	23,559.6	23,559.6			
보통인부: $165,545 * 0.030 \text{ 인} = 4,966.3$	4,966.3	4,966.3			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(23,559.6 + 4,966.3) * 2/100 = 570.5$	570.5		570.5		
소 계:	29,096.4	28,525.9	570.5		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.111 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.111 = 5,242.6$	5,242.6	5,242.6			
재 료 비: $7,790 * 0.111 = 864.6$	864.6		864.6		
경 비: $9,994 * 0.111 = 1,109.3$	1,109.3			1,109.3	
소 계:	7,216.5	5,242.6	864.6	1,109.3	
5. 가로형 가설방음판 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.034 \text{ 인} = 9,536.0$	9,536.0	9,536.0			
보통인부: $165,545 * 0.012 \text{ 인} = 1,986.5$	1,986.5	1,986.5			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(9,536 + 1,986.5) * 2/100 = 230.4$	230.4		230.4		
소 계:	11,752.9	11,522.5	230.4		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.044 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.044 = 2,078.1$	2,078.1	2,078.1			
재 료 비: $7,790 * 0.044 = 342.7$	342.7		342.7		
경 비: $9,994 * 0.044 = 439.7$	439.7			439.7	
소 계:	2,860.5	2,078.1	342.7	439.7	
계:	164,022.9	71,690.4	90,144.6	2,187.9	
전체 합계	164,021	71,690	90,144	2,187	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 430 가설방음벽 H=6.0m, 6개월 /1m ### 가설방음벽(H=6.0m, 6개월) ### ### 재료의 손율 : 조립식가설울타리 적용 ### 기둥및 띠장 손율 S = 10 /100 = 0.10 스틸방음판 손율 S1 = 33 /100 = 0.33	181,053	71,690	107,176	2,187	H24-0430
1. 재 료 비					
주주파이프(Φ48*2.3t): 5,500*3.0 m *0.1 = 1,650.0	1,650.0		1,650.0		
지주파이프(Φ48*2.3t*2M): 11,000*1 ea *0.1 = 1,100.0	1,100.0		1,100.0		
횡대파이프(Φ48*2.3t): 5,500*5.0 m *0.1 = 2,750.0	2,750.0		2,750.0		
보조지주(Φ48*2.3t): 5,500*5.0 m *0.1 = 2,750.0	2,750.0		2,750.0		
클램프(Φ48): 2,400*5 ea *0.1 = 1,200.0	1,200.0		1,200.0		
연결핀(Φ48): 1,600*0.83 ea *0.1 = 132.8	132.8		132.8		
방음판(200*500*30t): 47,000*6 m ² *0.33 = 93,060.0	93,060.0		93,060.0		
H-Bar : 6,000*2.5 m *0.1 = 1,500.0	1,500.0		1,500.0		
소 계:	104,142.8		104,142.8		
2. 지주 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.046 인 = 12,901.7	12,901.7	12,901.7			
보통인부: 165,545*0.016 인 = 2,648.7	2,648.7	2,648.7			
공구손료 및 경장비(노무비의3%) (12,901.7+2,648.7) * 3/100 = 466.5	466.5		466.5		
소 계:	16,016.9	15,550.4	466.5		
2) 기 계 : (무한계도0.2m ²)					
Q = 0.035 HR/m					
노 무 비: 55,700 * 0.035 = 1,949.5	1,949.5	1,949.5			
재 료 비: 7,701 * 0.035 = 269.5	269.5		269.5		
경 비: 13,041 * 0.035 = 456.4	456.4			456.4	
소 계:	2,675.4	1,949.5	269.5	456.4	
3. 지주 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: 280,472*0.018 인 = 5,048.4	5,048.4	5,048.4			
보통인부: 165,545*0.006 인 = 993.2	993.2	993.2			
공구손료 및 경장비(노무비의3%) (5,048.4+993.2) * 3/100 = 181.2	181.2		181.2		
소 계:	6,222.8	6,041.6	181.2		
2) 기 계 : 굴삭기(무한계도0.2m ²)					
Q = 0.014 HR/m					

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노 무 비: $55,700 * 0.014 = 779.8$	779.8	779.8			
재 료 비: $7,701 * 0.014 = 107.8$	107.8		107.8		
경 비: $13,041 * 0.014 = 182.5$	182.5			182.5	
소 계:	1,070.1	779.8	107.8	182.5	
4. 가로형 가설방음판 설치					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.084 \text{ 인} = 23,559.6$	23,559.6	23,559.6			
보통인부: $165,545 * 0.030 \text{ 인} = 4,966.3$	4,966.3	4,966.3			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(23,559.6 + 4,966.3) * 2/100 = 570.5$	570.5		570.5		
소 계:	29,096.4	28,525.9	570.5		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.111 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.111 = 5,242.6$	5,242.6	5,242.6			
재 료 비: $7,790 * 0.111 = 864.6$	864.6		864.6		
경 비: $9,994 * 0.111 = 1,109.3$	1,109.3			1,109.3	
소 계:	7,216.5	5,242.6	864.6	1,109.3	
5. 가로형 가설방음판 해체					
1) 인건비(지주 높이 6.0m이하)					
비계공: $280,472 * 0.034 \text{ 인} = 9,536.0$	9,536.0	9,536.0			
보통인부: $165,545 * 0.012 \text{ 인} = 1,986.5$	1,986.5	1,986.5			
공구손료 및 경장비(노무비의2%)					
$(9,536 + 1,986.5) * 2/100 = 230.4$	230.4		230.4		
소 계:	11,752.9	11,522.5	230.4		
2) 기 계 : 트럭탑재형크레인(5TON)					
Q = 0.044 HR/m					
노 무 비: $47,231 * 0.044 = 2,078.1$	2,078.1	2,078.1			
재 료 비: $7,790 * 0.044 = 342.7$	342.7		342.7		
경 비: $9,994 * 0.044 = 439.7$	439.7			439.7	
소 계:	2,860.5	2,078.1	342.7	439.7	
계:	181,054.3	71,690.4	107,176.0	2,187.9	
전체 합계	181,053	71,690	107,176	2,187	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 431 안전시설목 /1ea	458,258	120,320	336,754	1,184	H24-0431
1. 재 료 비					
합판(T=12mm): $5.856 \text{ m}^2 * 1.03 * 12,261 = 73,954.4$	73,954.4		73,954.4		
각재: $0.423 \text{ m}^3 * 1.05 * 568,860 = 252,659.1$	252,659.1		252,659.1		
못(N150): $1.5 \text{ KG} * 1,606 = 2,409.0$	2,409.0		2,409.0		
격쇠: $4 \text{ EA} * 300 = 1,200.0$	1,200.0		1,200.0		
소 계	330,222.5		330,222.5		
2. 페인트(목재2회)					
1)조합페인트: $0.176 \text{ l} * 5,361 * 5.76 \text{ m}^2 = 5,434.7$	5,434.7		5,434.7		
2)신너: $0.008 \text{ l} * 2,708 * 5.76 \text{ m}^2 = 124.7$	124.7		124.7		
3)연마지: $0.070 \text{ l} * 230 * 5.76 \text{ m}^2 = 92.7$	92.7		92.7		
4)도장공: $0.041 \text{ l} * 250,776 * 5.76 \text{ m}^2 = 59,223.2$	59,223.2	59,223.2			
5)기구손료(인건비의 2%)					
$59,223.2 * 0.02 = 1,184.4$	1,184.4			1,184.4	
소 계	66,059.7	59,223.2	5,652.1	1,184.4	
3. 가마니쌓기 및 헐기					
1)가마니: $4 \text{ EA} * 220 = 880.0$	880.0		880.0		
2)만들기(보통인부): $4 \text{ EA} * (1/30) * 165,545 = 22,072.6$	22,072.6	22,072.6			
3)쌓 기(보통인부): $4 \text{ EA} * (1/100) * 165,545 = 6,621.8$	6,621.8	6,621.8			
3)헐 기(보통인부): $4 \text{ EA} * (1/100) * 165,545 = 6,621.8$	6,621.8	6,621.8			
소 계	36,196.2	35,316.2	880.0		
4. 제 작 비					
건축목공: $0.09 \text{ 인} * 268,058 = 24,125.2$	24,125.2	24,125.2			
보통인부: $0.01 \text{ 인} * 165,545 = 1,655.4$	1,655.4	1,655.4			
소 계	25,780.6	25,780.6			
계	458,259.0	120,320.0	336,754.6	1,184.4	
전체 합계	458,258	120,320	336,754	1,184	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 432 가설사무실 60개월 /1m2 직접노무비 3억~9억인경우 적용 ◆현장사무소:180㎡ ◆합 속 소:80㎡ ◆시 형 실:50㎡ ----- 소 계:A=310㎡ 직접노무비 9억~30억인경우 적용 ◆현장사무소:230㎡ ◆합 속 소:100㎡ ◆시 형 실:50㎡ (중급품질보증대상) 100㎡ (고급품질보증대상) ----- 소 계:A=380-430㎡ 직접노무비 30억~90억인경우 적용 ◆현장사무소:350㎡ ◆합 속 소:180㎡ ◆시 형 실:100㎡ ----- 소 계:A=630㎡ 1. 자 재 비(손율, 60개월) D = 1.0 베이스찬널(T=2.3mm): 0.44 M * 4,340 * 1 = 1,909.6 외부판널(벽)(1200*2400): 0.20 매 *48,000 * 1 = 9,600.0 외부판널(창문)(1200*2400): 0.12 매 *87,000 * 1 = 10,440.0 외부판널(철재문)(1200*2400): 0.03 매 *185,550 * 1 = 5,566.5 판널조인트(L=2400): 0.31 조 *6,000 * 1 = 1,860.0 출입구채양(600*1200): 0.03 매 *40,500 * 1 = 1,215.0 틈찬널(T=2.3M/M): 0.44 M *3,780 * 1 = 1,663.2 트 리 스(L=7200): 0.07 개 *80,850 * 1 = 5,659.5 중 도 리(60*10*30): 1.52 개 *1,650 * 1 = 2,508.0 박공 판널(L=2400): 0.02 매 *3,980 * 1 = 79.6 루우프시트(T=0.5mm칼라): 1.23 M2 *8,610 * 1 = 10,590.3 내부판널(벽)(1200*2400): 0.15 매 *37,500 * 1 = 5,625.0 내부판널(목재문): 0.05 매 *142,500 * 1 = 7,125.0 천정판(미장합판+50mm): 0.69 매 *11,100 * 1 = 7,659.0 T-BAR(25x38x0.4T): 1.53 M *930 * 1 = 1,422.9 부자재(주자재의 7 %-사용기간별 요율적용) 적	218,166	105,982	88,648	23,536	H24-0432

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
$72,923.6 * 7.0/100 = 5,104.6$	5,104.6		5,104.6		
소 계	<u>78,028.2</u>		<u>78,028.2</u>		
2. 철제조립식 가설건축물 설치 및 해체					
건축목공: $0.26 \text{ 인} * 268,058 = 69,695.0$	69,695.0	69,695.0			
보통인부: $0.11 \text{ 인} * 165,545 = 18,209.9$	18,209.9	18,209.9			
크레인(10T): $92,526 * 0.19 \text{ HR} = 17,579.8$	17,579.8	10,583.0	1,277.3	5,719.5	
기구손료(인건비의 2%)					
$98,487.9 * 2/100 = 1,969.7$	1,969.7			1,969.7	
소 계	<u>107,454.4</u>	<u>98,487.9</u>	<u>1,277.3</u>	<u>7,689.2</u>	
3. 기초콘크리트 타설(무근 VIB제외)					
- 산근 # 115 참조					
t = 10 Cm					
재 료 비: $1,113 * 10 / 100 = 111.3$	111.3		111.3		# 115
노 무 비: $55,673 * 10 / 100 = 5,567.3$	5,567.3	5,567.3			# 115
경 비: $0 * 10 / 100 = 0.0$					# 115
소 계	<u>5,678.6</u>	<u>5,567.3</u>	<u>111.3</u>		
4. 콘크리트 자재비					
레미콘(25-18-8): $0.1 * 85,540 * 1.02 = 8,725.0$	8,725.0		8,725.0		
소 계	<u>8,725.0</u>		<u>8,725.0</u>		
5. 무근콘크리트깨기(t=30cm미만)					
- 산근 # 1 참조					
재 료 비: $5,070 * 0.1 = 507.0$	507.0		507.0		# 1
노 무 비: $19,273 * 0.1 = 1,927.3$	1,927.3	1,927.3			# 1
경 비: $8,476 * 0.1 = 847.6$	847.6			847.6	# 1
소 계	<u>3,281.9</u>	<u>1,927.3</u>	<u>507.0</u>	<u>847.6</u>	
6. 임대료(부지소요면적*5.0)					
경 비: $1.0 * 30,000 * 1/10 * 5 = 15,000.0$	15,000.0			15,000.0	
소 계	<u>15,000.0</u>			<u>15,000.0</u>	
계	<u>218,168.1</u>	<u>105,982.5</u>	<u>88,648.8</u>	<u>23,536.8</u>	
전체 합계	218,166	105,982	88,648	23,536	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
소 계	5,678.6	5,567.3	111.3		
4. 콘크리트 자재비					
레미콘(25-18-8): $0.1 * 85,540 * 1.02 = 8,725.0$	8,725.0		8,725.0		
소 계	8,725.0		8,725.0		
5. 무근콘크리트깨기(t=30cm미만)					
- 산근 # 1 참조					
재 료 비: $5,070 * 0.1 = 507.0$	507.0		507.0		# 1
노 무 비: $19,273 * 0.1 = 1,927.3$	1,927.3	1,927.3			# 1
경 비: $8,476 * 0.1 = 847.6$	847.6			847.6	# 1
소 계	3,281.9	1,927.3	507.0	847.6	
6. 임대료(부지소요면적*5.0)					
경 비: $1.0 * 30,000 * 1/10 * 5 = 15,000.0$	15,000.0			15,000.0	
소 계	15,000.0			15,000.0	
계	<u>172,029.3</u>	<u>84,360.2</u>	<u>65,768.8</u>	<u>21,900.3</u>	
전체 합계	172,028	84,360	65,768	21,900	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 434 가설사무소(컨테이너) 3.0x9.0x2.6m /1동	1,497,224			1,497,224	H24-0434
1. 재 료 비 : 손율(6개월) D = 0.23 컨테이너 사무실(3.0x9.0x2.6M) 4,400,000 * 1 동 * 0.23 = 1,012,000.0	1,012,000.0		1,012,000.0		
2. 설치 및 해체					
크레인(타이어10T): 92,526 * 2 hr = 185,052.0	185,052.0	111,400.0	13,446.0	60,206.0	
비 계 공 280,472 * 0.78 인 = 218,768.1	218,768.1	218,768.1			
특별인부 214,222 * 0.38 인 = 81,404.3	81,404.3	81,404.3			
계:	1,497,224.4	411,572.4	1,025,446.0	60,206.0	
전체 합계	1,497,224			1,497,224	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 435 가설창고(컨테이너) 3.0x9.0x2.6m /1동	2,781,224			2,781,224	H24-0435
1. 재 료 비 : 손율(24개월) 0 = 0.56 컨테이너 창고(3.0x9.0x2.6M) 4,100,000 * 1 동 * 0.56 = 2,296,000.0	2,296,000.0		2,296,000.0		
2. 설 치 및 해체 크레인(타이어10T): 92,526 * 2 hr = 185,052.0 비 계 공 280,472 * 0.78 인 = 218,768.1 특별인부 214,222 * 0.38 인 = 81,404.3	185,052.0 218,768.1 81,404.3	111,400.0 218,768.1 81,404.3	13,446.0	60,206.0	
계:	2,781,224.4	411,572.4	2,309,446.0	60,206.0	
전체 합계	2,781,224			2,781,224	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 436 오락방지막 L=20M,H=4.0M /1set	1,256,094	56,094	1,200,000		H24-0436
1. 재 료 비					
오락방지막(5x20m): 1.0 SET *1,200,000= 1,200,000.0	1,200,000.0		1,200,000.0		
소 계	1,200,000.0		1,200,000.0		
2. 설 치 비					
비 계 공: 0.02 인/M *10 M *280,472= 56,094.4	56,094.4	56,094.4			
소 계	56,094.4	56,094.4			
계	1,256,094.4	56,094.4	1,200,000.0		
전체 합계	1,256,094	56,094	1,200,000		

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 437 흡관하차비(VR관) $\phi=600m/m$ / 1본	2,235			2,235	H24-0437
1. 운 반 비(현장차상도)					
2. 운 반 비					
☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용)					
◆ VR관: Wt = 1.087 TON/본					
◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 0.726 TON/본					
경 비: $2,262 / 1.1 * 1.087 = 2,235.2$	2,235.2			2,235.2	
계	<u>2,235.2</u>	<u> </u>	<u> </u>	<u>2,235.2</u>	
전체 합계	2,235			2,235	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 438 흡관하차비(VR관) $\phi=800m/m / 1$ 본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 운 반 비 ☞ 본당중량 : (현장 흡관에 맞게 적용) ◆ VR관: Wt = 1.810 TON/본 ◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 1.254 TON/본 경 비: $2,262 / 1.1 * 1.81 = 3,722.0$ 계 전체 합계	3,722 3,722.0 3,722.0 3,722			3,722 3,722.0 3,722.0 3,722	H24-0438

총정북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 439 환관하차비(VR관) $\phi=1000\text{m/m}$ /1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 운 반 비 ☞ 본당중량 : (현장 환관에 맞게 적용) ◆ VR관: $Wt = 2.563 \text{ TON/본}$ ◆ 원심력관(소켓식): $Wt1 = 1.964 \text{ TON/본}$ 경 비: $2,262 / 1.1 * 2.563 = 5,270.4$ 계 전체 합계	5,270 5,270.4 5,270.4 5,270			5,270 5,270.4 5,270.4 5,270	H24-0439

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 442 환관하차비(원심력관) φ=800m/m /1본	2,578			2,578	H24-0442
1. 운 반 비(현장차상도)					
2. 운 반 비					
☞ 본당중량 : (현장 환관에 맞게 적용)					
◆ VR관: Wt = 1.810 TON/본					
◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 1.254 TON/본					
경 비: 2,262 / 1.1 * 1.254 = 2,578.6	2,578.6			2,578.6	
계	<u>2,578.6</u>	<u> </u>	<u> </u>	<u>2,578.6</u>	
전체 합계	2,578			2,578	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 444 흉관하차비(원심력관) $\phi=1200\text{m/m}$ / 1본 1. 운 반 비(현장차상도) 2. 운 반 비 ☞ 본당중량 : (현장 흉관에 맞게 적용) ◆ VR관: Wt = 3.510 TON/본 ◆ 원심력관(소켓식): Wt1 = 2.663 TON/본 경 비: $2,262 / 1.1 * 2.663 = 5,476.0$ 계 전체 합계	5,476 5,476.0 5,476.0 5,476			5,476 5,476.0 5,476.0 5,476	H24-0444

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 445 철근운반 L=30km까지 /1ton	13,613			13,613	H24-0445
1. 운 반 비 (구역화물 10.5 TON)					
운반거리 L=30km이내					
(공장 및 하차장 거리에 따라 변경)					
경 비: $133,480 / (10.5 * 1.1) = 11,556.7$	11,556.7			11,556.7	
소 계	11,556.7			11,556.7	
2. 하 차 비					
경 비: $2,262 / 1.1 = 2,056.3$	2,056.3			2,056.3	
소 계	2,056.3			2,056.3	
계	13,613.0			13,613.0	
전체 합계	13,613			13,613	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 446 아스팔트운반 L=10km까지 /1d/m	1,930			1,930	H24-0446
1. 운 반 비 (구역화물 10.5 TON)					
운반거리 L=10km이내					
경 비: $87,720 / (10.5 * 1.1) * 0.2 = 1,518.9$	1,518.9			1,518.9	
소 계	1,518.9			1,518.9	
2. 하 차 비					
경 비: $2,262 / 1.1 * 0.2 \text{ TON/드럼} * 1 \text{ 회} = 411.2$	411.2			411.2	
소 계	411.2			411.2	
계	1,930.1			1,930.1	
전체 합계	1,930			1,930	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 448 중기운반 /1식	83,923,579	45,145,037	21,132,400	17,646,142	H24-0448
◆ 중기운반					
1). 불도우저 운반(19TON) → 1 대					
2). 불도우저 운반(32TON) → 5 대					
3). 로우더(무한궤도1.72M3) → 3 대					
4). 로우더(타이어1.72M3) → 2 대					
5). 유압식 백호우(0.7M3) → 4 대					
6). 모타그레이더(3.6M) → 2 대					
7). 타이어로올러(8-15TON) → 2 대					
8). 탄덤로올러(8-10TON) → 1 대					
9). 탄덤로올러(10-14TON) → 1 대					
10). 진동로올러(10TON) → 2 대					
11). 아스팔트페이퍼(3M) → 1 대					
12). 무한궤도크레인(100TON) → 1 대					
13). 무한궤도크레인(35TON) → 1 대					
14). 무한궤도크레인(25TON) → 1 대					
15). 마카담로라(8-10TON) → 1 대					
16). 마카담로라(10-12TON) → 1 대					
17). 마카담로라(12-15TON) → 1 대					
18). 콘크리트덤펠트 → 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). 크로올러드릴(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). 디젤램머(2.2TON) → 1 대					

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	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: 55,700/N*22 대 *2 회 = 13,615,555.5	13,615,555.5	13,615,555.5			
재료비: 29,196/N*22 대 *(TO/Cm)*2 회 = 6,189,238.0	6,189,238.0		6,189,238.0		
경 비: 16,353/N*22 대 *2 회 = 3,997,400.0	3,997,400.0			3,997,400.0	
소 계	23,802,193.5	13,615,555.5	6,189,238.0	3,997,400.0	
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					

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노무비: $55,700/N \times 10$ 대 *2 회 = 6,188,888.8	6,188,888.8	6,188,888.8			
재료비: $36,274/N \times 10$ 대 * $(T_0/C_m) \times 2$ 회 = 3,495,317.2	3,495,317.2		3,495,317.2		
경 비: $29,071/N \times 10$ 대 *2 회 = 3,230,111.1	3,230,111.1			3,230,111.1	
소 계	12,914,317.1	6,188,888.8	3,495,317.2	3,230,111.1	
3. 트레일러 (60ton)					
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					
노무비: $55,700/N \times 1$ 대 *2 회 = 618,888.8	618,888.8	618,888.8			
재료비: $46,537/N \times 1$ 대 * $(T_0/C_m) \times 2$ 회 = 448,424.7	448,424.7		448,424.7		
경 비: $40,699/N \times 1$ 대 *2 회 = 452,211.1	452,211.1			452,211.1	
소 계	1,519,524.6	618,888.8	448,424.7	452,211.1	
4. 트럭운반 (10.5ton)					
T1 = 10 MIN					
T2 = 260.85 Min					
T3 = 10 Min , T4 = 0.42 Min					
Cm = t1+t2+t3+t4 =281.27 Min					
N = 60 * 0.9 / Cm =0.19 회/HR					
노무비: $47,231/N \times 14$ 대 *2 회 = 6,960,357.8	6,960,357.8	6,960,357.8			
재료비: $24,770/N \times 14$ 대 *2 회 = 3,650,315.7	3,650,315.7		3,650,315.7		
경 비: $11,248/N \times 14$ 대 *2 회 = 1,657,600.0	1,657,600.0			1,657,600.0	
소 계	12,268,273.5	6,960,357.8	3,650,315.7	1,657,600.0	
5 자주식운반					
1) 물탱크 (5500 l)					
N = 60 * 0.9 / Cm = 0.19					
노무비: $47,231/N \times 2$ 대 *2 회 = 994,336.8	994,336.8	994,336.8			
재료비: $15,390/N \times 2$ 대 *2 회 = 324,000.0	324,000.0		324,000.0		
경 비: $9,470/N \times 2$ 대 *2 회 = 199,368.4	199,368.4			199,368.4	
소 계	1,517,705.2	994,336.8	324,000.0	199,368.4	
2) 라인마카(10KM/HR)					
노무비: $33,571/N \times 1$ 대 *2 회 = 353,378.9	353,378.9	353,378.9			
재료비: $27,405/N \times 1$ 대 *2 회 = 288,473.6	288,473.6		288,473.6		
경 비: $15,297/N \times 1$ 대 *2 회 = 161,021.0	161,021.0			161,021.0	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
소 계	802,873.5	353,378.9	288,473.6	161,021.0	
3) 아스팔트 디스트리뷰다 (3800 ℓ)					
노무비: 55,700/N*1 대 *2 회 = 586,315.7	586,315.7	586,315.7			
재료비: 17,344/N*1 대 *2 회 = 182,568.4	182,568.4		182,568.4		
경 비: 15,067/N*1 대 *2 회 = 158,600.0	158,600.0			158,600.0	
소 계	927,484.1	586,315.7	182,568.4	158,600.0	
4) 크레인 (트럭10Ton)					
노무비: 55,700/N*1 대 *2 회 = 586,315.7	586,315.7	586,315.7			
재료비: 6,723/N*1 대 *2 회 = 70,768.4	70,768.4		70,768.4		
경 비: 30,103/N*1 대 *2 회 = 316,873.6	316,873.6			316,873.6	
소 계	973,957.7	586,315.7	70,768.4	316,873.6	
5) .크레인 (트럭15Ton)					
노무비: 55,700/N*1 대 *2 회 = 586,315.7	586,315.7	586,315.7			
재료비: 8,316/N*1 대 *2 회 = 87,536.8	87,536.8		87,536.8		
경 비: 40,854/N*1 대 *2 회 = 430,042.1	430,042.1			430,042.1	
소 계	1,103,894.6	586,315.7	87,536.8	430,042.1	
6) 크레인 (트럭20Ton)					
노무비: 55,700/N*1 대 *2 회 = 586,315.7	586,315.7	586,315.7			
재료비: 9,555/N*1 대 *2 회 = 100,578.9	100,578.9		100,578.9		
경 비: 51,286/N*1 대 *2 회 = 539,852.6	539,852.6			539,852.6	
소 계	1,226,747.2	586,315.7	100,578.9	539,852.6	
7) 크레인 (트럭25Ton)					
노무비: 55,700/N*1 대 *2 회 = 586,315.7	586,315.7	586,315.7			
재료비: 10,793/N*1 대 *2 회 = 113,610.5	113,610.5		113,610.5		
경 비: 56,667/N*1 대 *2 회 = 596,494.7	596,494.7			596,494.7	
소 계	1,296,420.9	586,315.7	113,610.5	596,494.7	
8) 크레인 (트럭30Ton)					
노무비: 55,700/N*1 대 *2 회 = 586,315.7	586,315.7	586,315.7			
재료비: 13,624/N*1 대 *2 회 = 143,410.5	143,410.5		143,410.5		
경 비: 54,789/N*1 대 *2 회 = 576,726.3	576,726.3			576,726.3	
소 계	1,306,452.5	586,315.7	143,410.5	576,726.3	
9) 크레인 (트럭40Ton)					
노무비: 55,700/N*1 대 *2 회 = 586,315.7	586,315.7	586,315.7			
재료비: 16,988/N*1 대 *2 회 = 178,821.0	178,821.0		178,821.0		
경 비: 65,453/N*1 대 *2 회 = 688,978.9	688,978.9			688,978.9	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
소 계	1,454,115.6	586,315.7	178,821.0	688,978.9	
10) 덩프트럭(2.5Ton)					
노무비: 47,231/N*2 대 *2 회 = 994,336.8	994,336.8	994,336.8			
재료비: 5,094/N*2 대 *2 회 = 107,242.1	107,242.1		107,242.1		
경 비: 6,169/N*2 대 *2 회 = 129,873.6	129,873.6			129,873.6	
소 계	1,231,452.5	994,336.8	107,242.1	129,873.6	
11) 덩프트럭(10.5Ton)					
노무비: 47,231/N*2 대 *2 회 = 994,336.8	994,336.8	994,336.8			
재료비: 24,770/N*2 대 *2 회 = 521,473.6	521,473.6		521,473.6		
경 비: 11,248/N*2 대 *2 회 = 236,800.0	236,800.0			236,800.0	
소 계	1,752,610.4	994,336.8	521,473.6	236,800.0	
12) 덩프트럭(15Ton)					
노무비: 55,700/N*15 대 *2 회 = 8,794,736.8	8,794,736.8	8,794,736.8			
재료비: 27,932/N*15 대 *2 회 = 4,410,315.7	4,410,315.7		4,410,315.7		
경 비: 19,631/N*15 대 *2 회 = 3,099,631.5	3,099,631.5			3,099,631.5	
소 계	16,304,684.0	8,794,736.8	4,410,315.7	3,099,631.5	
12) 콘크리트펌프차(80M3/HR)					
노무비: 55,700/N*2 대 *2 회 = 1,172,631.5	1,172,631.5	1,172,631.5			
재료비: 25,262/N*2 대 *2 회 = 531,831.5	531,831.5		531,831.5		
경 비: 48,143/N*2 대 *2 회 = 1,013,536.8	1,013,536.8			1,013,536.8	
소 계	2,717,999.8	1,172,631.5	531,831.5	1,013,536.8	
13) 라인마커(10KM/HR)					
노무비: 33,571/N*1 대 *2 회 = 353,378.9	353,378.9	353,378.9			
재료비: 27,405/N*1 대 *2 회 = 288,473.6	288,473.6		288,473.6		
경 비: 15,297/N*1 대 *2 회 = 161,021.0	161,021.0			161,021.0	
소 계	802,873.5	353,378.9	288,473.6	161,021.0	
계	83,923,580.2	45,145,037.3	21,132,400.2	17,646,142.7	
전체 합계	83,923,579	45,145,037	21,132,400	17,646,142	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 449 폐기물운반 L=24.5km /1ton	11,347	6,286	2,799	2,262	H24-0449
1. 적사(로더, 타이어1.72㎡) $q_0 = 1.72$, $K = 1.0$, $f = 1 / 1.51 = 0.66$ $E_0 = 0.35$, $m = 1.8$, $L = 8$, $t_1 = 9$, $t_2 = 14$ $C_m = m * L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 * q_0 * K * f * E_0 / C_m * 2.3 = 87.96 \text{ ton/Hr}$					
2. 운반(덤프 15 Ton) L=24.5 Km $q_t = 15 / 2.3 * 1.51 = 9.85$, $E = 0.9$ $n = q_t / (q_0 * K) = 5.73 \text{ 회/대}$ $t_1 = C_m * n / (60 * E_0) = 10.20$ $t_2 = 77.76 \text{ min (운반거리표 참조)}$ $t_3 = 0.80$, $t_4 = 0.42$, $t_5 = 0.5$, $t_6 = 1.5$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 + t_6 = 91.18 \text{ min}$ $Q = 60 * q_t * f * E / C_m * 2.3 = 8.86 \text{ ton/Hr}$ $T_0 = C_m - t_1 = 80.98$ 재 료 비: $27,932 / 8.86 * (80.98 / 91.18) = 2,799.9$ 노 무 비: $55,700 / 8.86 = 6,286.6$ 경 비: $19,631 / 8.86 = 2,215.6$					
- 자동덮개 경 비 : $414 / 8.86 = 46.7$	46.7			46.7	
소 계	11,348.8	6,286.6	2,799.9	2,262.3	
계	11,348.8	6,286.6	2,799.9	2,262.3	
전체 합계	11,347	6,286	2,799	2,262	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 450 시멘트운반 L=10km까지 /1대	385			385	H24-0450
1. 운 반 비 (구역화물 10.5 TON)					
L = 10 km이내					
경 비: $87,720 / (10.5 * 1.1) * 0.04 = 303.7$	303.7			303.7	
소 계	303.7			303.7	
2. 하차비(1회)					
경 비: $2,262 / 1.1 * 0.04 * 1 회 = 82.2$	82.2			82.2	
소 계	82.2			82.2	
계	385.9			385.9	
전체 합계	385			385	

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 452 모래구입 시내도착도 /1m3	31,000		31,000		H24-0452
1. 자 재 대					
모래(청주, 시내도착도): 1.0 m ³ * 31,000 =31,000.0	31,000.0		31,000.0		
2. 운반 (덤프 15.0 Ton) : 자재대-운반비포함					
계	<u>31,000.0</u>		<u>31,000.0</u>		
전체 합계	31,000		31,000		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 453 모래부설(인력) 재료비포함 /1m3	48,788	11,588	37,200		H24-0453
1. 구입 및 운반(시내도착도)					
- 산근 # 452 참조					
재 료 비: $31,000 * 1.2 \text{ m}^3 = 37,200.0$	37,200.0		37,200.0		# 452
노 무 비: $0 * 1.2 \text{ m}^3 = 0.0$					# 452
경 비: $0 * 1.2 \text{ m}^3 = 0.0$					# 452
소 계	37,200.0		37,200.0		
2. 모래부설					
보통인부: $165,545 * 0.14 \text{ 인} / 2 = 11,588.1$	11,588.1	11,588.1			
소 계	11,588.1	11,588.1			
계	48,788.1	11,588.1	37,200.0		
전체 합계	48,788	11,588	37,200		

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 455 잔토처리 인력, 현장내 / 1m3	33,109	33,109			H24-0455
1. 인 력					
보통인부: 0.2 인 *165,545= 33,109.0	33,109.0	33,109.0			
계	<u>33,109.0</u>	<u>33,109.0</u>			
전체 합계	33,109	33,109			

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 457 안전간판 /1m2	166,966	131,103	35,658	205	H24-0457
□ 안전 간판(현장 여건에 맞춰어 제작설치) ◆소 형 : 0.6*0.8 = 0.48 M2 ◆대 형 : 0.91*1.82 = 1.656 M2 1. 제 작 1) 재 료 비 합 판: 1.03 M2 *12,261= 12,628.8 각 재: 0.038 M3 *568,860= 21,616.6 못(N50) : 0.2 Kg *1,640= 328.0 2) 인 건 비 형틀목공: 274,978*0.28 인 = 76,993.8 보통인부: 165,545*0.23 인 = 38,075.3 설치비(인건비의 5 %) 115,069.1*5/100 = 5,753.4 소 계 155,395.9 2. 도 장 (조합페인트 목재면2회) - 산근 # 458 참조 재 료 비: 1,085 * 1.0 M2 = 1,085.0 노 무 비: 10,281 * 1.0 M2 = 10,281.0 경 비: 205 * 1.0 M2 = 205.0 소 계 11,571.0 계 166,966.9 전체 합계 166,966					
	12,628.8		12,628.8		
	21,616.6		21,616.6		
	328.0		328.0		
	76,993.8	76,993.8			
	38,075.3	38,075.3			
	5,753.4	5,753.4			
	155,395.9	120,822.5	34,573.4		
	1,085.0		1,085.0		# 458
	10,281.0	10,281.0			# 458
	205.0			205.0	# 458
	11,571.0	10,281.0	1,085.0	205.0	
	166,966.9	131,103.5	35,658.4	205.0	
	166,966	131,103	35,658	205	

총청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 458 조합페인트 목재면 2회 /1m2	11,571	10,281	1,085	205	H24-0458
1. 재 료 비					
조합페인트: 0.176 L * 5,361 = 943.5	943.5		943.5		
신 너: 0.008 L * 2,708 = 21.6	21.6		21.6		
퍼 티: 0.03 kg * 3,491 = 104.7	104.7		104.7		
연 마 지: 0.07 매 * 230 = 16.1	16.1		16.1		
소 계	1,085.9		1,085.9		
2. 인 건 비					
도 장 공: 0.041 인 *250,776 = 10,281.8	10,281.8	10,281.8			
소 계	10,281.8	10,281.8			
3. 기구손료 (노무비의 2%)					
10,281.8*2/100 = 205.6	205.6			205.6	
소 계	205.6			205.6	
계	11,573.3	10,281.8	1,085.9	205.6	
전체 합계	11,571	10,281	1,085	205	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 459 임목폐기물처리 /1m3 1. 나무뿌리 적재 및 소운반 적재:로더 1.72m ²)타이어 $q_0=1.72, K=0.55$ $f=1.0, E_0=0.35$ $m=1.8, L=8, t_1=9, t_2=14$ $C_m = m \cdot L + t_1 + t_2 = 37.40 \text{ sec}$ $Q = 3600 \cdot q_0 \cdot K \cdot f \cdot E_0 / C_m = 31.87 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경 비 : $23,222 / Q = 728.6$ 노무비 : $55,700 / Q = 1,747.7$ 재료비 : $17,964 / Q = 563.6$ 소 계	77,742	43,056	16,166	18,520	H24-0459
2. 운반 (현장-크라샤장 덤프 15.0 Ton) $L = 1.0 \text{ KM}, f=1/1.3=0.77, E = 0.9$ $q = 15, r_t = 1.3$ $q_1 = q \cdot r_t = 19.50$ $n = 15.0 / (1.72 \cdot 0.55) = 15.86 \text{ 회}$ $t_1 = C_m \cdot n / (60 \cdot E_0) = 28.25$ $t_2 = (L/15) \cdot 2 \cdot 60 = 8.00 \text{ MIN(운반시간 참조)}$ $t_3 = 1.5, t_4 = 0.7, t_5 = 3.77$ $C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 42.22$ $Q = 60 \cdot q_1 \cdot F \cdot E / C_m = 19.20 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경 비 : $19,631 / Q = 1,022.4$ 노무비 : $55,700 / Q = 2,901.0$ 재료비 : $27,932 / Q = 1,454.7$ 소 계	5,378.1	2,901.0	1,454.7	1,022.4	
3. 나무뿌리 파쇄 및 상차 1) 파 쇄(이동식 임목파쇄기) $Q=6 \text{ m}^3/\text{HR}$ 경 비 : $45,192 / Q = 7,532.0$ 노무비 : $47,231 / Q = 7,871.8$ 재료비 : $0 / Q = 0.0$ 2) 파쇄기 투입(백호우 0.7m ² , 부착용집게0.7m ²) $Q_1=7.0 \text{ m}^3/\text{HR}$ 경 비 : $28,615 / Q_1 = 4,087.8$	4,087.8	7,871.8		4,087.8	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
노무비 : 55,700 / Q1 = 7,957.1	7,957.1	7,957.1			
재료비 : 18,015 / Q1 = 2,573.5	2,573.5		2,573.5		
소 계	30,022.2	15,828.9	2,573.5	11,619.8	
4. 발전기(250KW)					
Q2=7.0 m ³ /HR					
경 비 : 11,731 / Q2 = 1,675.8	1,675.8			1,675.8	
노무비 : 33,571 / Q2 = 4,795.8	4,795.8	4,795.8			
재료비 : 60,457 / Q2 = 8,636.7	8,636.7		8,636.7		
소 계	15,108.3	4,795.8	8,636.7	1,675.8	
5. 임목 및 생산품정리					
소요인원 : 보통인부 2.0인/월					
노무비=(165,545*2 인 *(25/20)*(16/12)*(1/8))/Q1=9,853.8	9,853.8	9,853.8			
소 계	9,853.8	9,853.8			
6. 생산품 상차(굴삭기0.7m ³ , 부착용집계0.7m ³)					
q=0.7, k=0.9, f=1.0, e=0.75					
Cm=23 sec					
Q3 =3600 * q * k * f * e / Cm =73.96 m ³ /hr					
경 비 : 28,615 / Q3 = 386.8	386.8			386.8	
노무비 : 55,700 / Q3 = 753.1	753.1	753.1			
재료비 : 18,015 / Q3 = 243.5	243.5		243.5		
소 계	1,383.4	753.1	243.5	386.8	
7. 기 타 (총합계의 20%적용)					
경 비 : (EQ1..7) * 0.2 = 3,086.6	3,086.6			3,086.6	
노무비 : (LA1..7) * 0.2 = 7,176.0	7,176.0	7,176.0			
재료비 : (MA1..7) * 0.2 = 2,694.4	2,694.4		2,694.4		
소 계	12,957.0	7,176.0	2,694.4	3,086.6	
전체 합계	77,742	43,056	16,166	18,520	

총칭북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 460 강재판발설치 및 철거 /1m2	98,319	95,861	370	2,088	H24-0460
1. 자재비:철재조립식 손을 3개월적용(12%)					
재 료 비: 332036 * 0.12 =39,844.3	39,844.3	39,844.3			
소 계	39,844.3	39,844.3			
2. 방음판설치의 70%적용 ▶ 건설표준품셈 2-1-10-3 참조 ◀					
## 1일(개소당) 작업량: Q2 = 100 EA					
## 시간당 작업량: Q = 100 / 8 hr = 12.50 EA/hr					
1) 인 력					
철 공: 233,754 * 2 / (12.5 * 2) * 0.7 = 13,090.2	13,090.2	13,090.2			
보통인부: 165,545 * 4 / (12.5 * 2) * 0.7 = 18,541.0	18,541.0	18,541.0			
2) 트럭탑제형 크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 12.5 / 2 * 0.7 =218.1	218.1		218.1		
노 무 비: 47,231 / 12.5 / 2 * 0.7 =1,322.4	1,322.4	1,322.4			
경 비: 9,994 / 12.5 / 2 * 0.7 =279.8	279.8			279.8	
3) 공구손료(노무비의 3%)					
(13,090.2+18,541) * 3/100 = 948.9	948.9			948.9	
소 계	34,400.4	32,953.6	218.1	1,228.7	
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: 233,754 * 2 / (17.86 * 2) * 0.7 = 9,161.6	9,161.6	9,161.6			
보통인부: 165,545 * 4 / (17.86 * 2) * 0.7 = 12,976.6	12,976.6	12,976.6			
2) 트럭탑제형 크레인(5TON)					
재 료 비: 7,790 / 17.86 / 2 * 0.7 =152.6	152.6		152.6		
노 무 비: 47,231 / 17.86 / 2 * 0.7 =925.5	925.5	925.5			
경 비: 9,994 / 17.86 / 2 * 0.7 =195.8	195.8			195.8	
3) 공구손료(노무비의 3%)					
(9,161.6+12,976.6) * 3/100 = 664.1	664.1			664.1	
소 계	24,076.2	23,063.7	152.6	859.9	
4. 자재운반비 별도					
소 계					
계	98,320.9	95,861.6	370.7	2,088.6	
전체 합계	98,319	95,861	370	2,088	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 462 교통통제및안전처리 공구연장 500M 미만 /1일	331,090	331,090			H24-0462
1. 인 건 비					
보통인부 2 인 * 165,545 =331,090.0	331,090.0	331,090.0			
계	<u>331,090.0</u>	<u>331,090.0</u>			
전체 합계	331,090	331,090			

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 463 교통통제및안전처리 공구연장 500M 이상 /1일	496,635	496,635			H24-0463
1. 인 건 비 (2017년 품셈참조)					
보통인부 3 인 * 165,545 =496,635.0	496,635.0	496,635.0			
계	<u>496,635.0</u>	<u>496,635.0</u>			
전체 합계	496,635	496,635			

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
<p>산근 # 464 시공상세도작성비 /1P.S</p> <p>※ 요 율 : $Y = Y1 - ((X - X2) * (Y1 - Y2)) / (X1 - X2)$ x : 당해금액, x1 : 큰금액, x2 : 작은금액 y : 당해공사비율, y1 : 작은금액요율, y2 : 큰금액요율</p> <p>■ 시설물 난이도별 요율(%) 100억원 이하 - 단순 : 0.54 , 보통 : 0.60 , 복잡 : 0.66 200억원 이하 - 단순 : 0.48 , 보통 : 0.53 , 복잡 : 0.58 300억원 이하 - 단순 : 0.44 , 보통 : 0.49 , 복잡 : 0.54 500억원 이하 - 단순 : 0.40 , 보통 : 0.44 , 복잡 : 0.48 1,000억원 이하 - 단순 : 0.35 , 보통 : 0.39 , 복잡 : 0.43</p> <hr/> <p>공사비(추정가격+관급자재(부가세제외)) X = 공급가액 289 억원 + 관급자재 60.0 =349.00 억원</p> <hr/> <p>□ 공사비 대비 난이도별 요율(%) X2=300 , X1=500</p> <p>○ 단순 : X2억원 이하→ Y1 = 0.44 X1억원 이하→ Y2 = 0.40</p> <p>○ 보통 : X2억원 이하→ Y3 = 0.49 X1억원 이하→ Y4 = 0.44</p> <p>○ 복잡 : X2억원 이하→ Y5 = 0.54 X1억원 이하→ Y6 = 0.48</p> <hr/> <p>1. 추정요율 산정</p> <p>1) 단순 : $K1 = 0.44 - ((349 - 300) * (0.44 - 0.4)) / (500 - 300) = 0.430$ 2) 보통 : $K2 = 0.49 - ((349 - 300) * (0.49 - 0.44)) / (500 - 300) = 0.478$ 3) 복잡 : $K3 = 0.54 - ((349 - 300) * (0.54 - 0.48)) / (500 - 300) = 0.525$</p> <p>2. 해당공사비</p> <hr/> <p>./ 제경비 잡비율(부가세제외) :</p> <p>1. 토공사 - 토공(단순) : $A1 = 9 * 1.3 = 11.7$ 억원 ./ (깎기, 쌓기) - 지반개량공(복잡): $C1 = 15.2 * 1.3 = 19.8$ 억원</p> <p>2. 비탈면안정공(단순) : $A2 = 1.8 * 1.3 = 2.3$ 억원</p> <p>3. 배수및옹벽공사 : - 측구(단순): $A3 = 3 * 1.3 = 3.9$ 억원 - 배수공(보통) : $B1 = 19.7 * 1.3 = 25.6$ 억원 - 양거, 배수관, 옹벽(복잡) : $C3 = 5.5 * 1.3 = 7.2$ 억원</p> <p>4. 교량공사 - 교량받침(단순) : $A4 = 2.5 * 1.3 = 3.3$ 억원 - 신축이음, 빗교, 슬래브(보통): $B2 = 24.4 * 1.3 = 31.7$ 억원 - 콘크리트, 철근, 가시철(복잡): $C4 = 67.1 * 1.3 = 87.2$ 억원</p> <p>5. 타일공사 - 굴착, 배수, 공동구, 타일(보통): $B5 = 0 * 1.3 = 0.0$ 억원 - 라이닝(복잡): $C5 = 0 * 1.3 = 0.0$ 억원 - 계측(단순) : $A5 = 0 * 1.3 = 0.0$ 억원</p> <p>6. 포장공사(보통) : $B6 = 9.5 * 1.3 = 12.4$ 억원</p> <p>7. 교통안전시설공</p>	176,773,359			176,773,359	H24-0464

총칭복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 465 도로대장전산작업 /1km 도로폭 = $18.5 \times (10 \times 2) = 38.5\text{M}$ 기준-현장에 따라 별도적용 도로연장 = 1000 M기준-현장에 따라 별도적용 $A = 38.5 \times 1000 / 1000000 = 0.04$	15,458,850	5,530,894		9,927,956	H24-0465
1. 도로대장 현황측량					
1)중급기술자 =4.70 인 * 234,406 * 1.0 KM = 1,101,708.2	1,101,708.2	1,101,708.2			
2)초급기술자 =4.50 인 * 197,811 * 1.0 KM = 890,149.5	890,149.5	890,149.5			
3)초급기능사 =7.61 인 * 179,991 * 1.0 KM = 1,369,731.5	1,369,731.5	1,369,731.5			
소 계	3,361,589.2	3,361,589.2			
2. 도면수동입력					
1)고급기술자 =4.21 인 * 269,008 * A = 45,300.9	45,300.9	45,300.9			
2)정보처리기사 =4.21 인 * 215681 * A = 36,320.6	36,320.6	36,320.6			
3)중급기능사(지도제작) =45.61 인 * 222,688 * A = 406,271.9	406,271.9	406,271.9			
4)PC+편집SW+디지털타이저 =45.61 인 * 24085 * A = 43,940.6	43,940.6	43,940.6			
소 계	531,834.0	531,834.0			
3. 도면제작편집					
1)고급기술자 =4.56 인 * 269,008 * A = 49,067.0	49,067.0	49,067.0			
2)정보처리기사 =4.56 인 * 215681 * A = 39,340.2	39,340.2	39,340.2			
3)중급기능사(지도제작) =47.72 인 * 222,688 * A = 425,066.8	425,066.8	425,066.8			
4)PC+편집SW(기계경비) =47.72 인 * 19268 * A = 36,778.7	36,778.7	36,778.7			
소 계	550,252.7	550,252.7			
4. 대장조서입력					
1)고급기술자 =0.45 인 * 269,008 * 1.0 KM = 121,053.6	121,053.6	121,053.6			
2)중급기술자 =1.13 인 * 234,406 * 1.0 KM = 264,878.7	264,878.7	264,878.7			
3)초급기능사 =2.26 인 * 197,811 * 1.0 KM = 447,052.8	447,052.8	447,052.8			
4)중급기능사 =1.13 인 * 215,962 * 1.0 KM = 244,037.0	244,037.0	244,037.0			
소 계	1,077,022.1	1,077,022.1			
5. 구조화편집					
1)고급기술자 =0.11 인 * 269,008 * A = 1,183.6	1,183.6	1,183.6			
2)중급기술자 =0.66 인 * 234,406 * A = 6,188.3	6,188.3	6,188.3			
3)초급기능사 =0.33 인 * 197,811 * A = 2,611.1	2,611.1	2,611.1			
4)PC+편집SW(기계경비) =1.11 인 * 4817 * A = 213.8	213.8	213.8			
소 계	10,196.8	10,196.8			
6. 제경비(1+2+3+4+5노무비)*115%					
$5,530,894.8 \times 1.15 = 6,360,529.0$	6,360,529.0			6,360,529.0	
소 계	6,360,529.0			6,360,529.0	

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
7. 기술료(노무비계+제경비)* 30%					
(5,530,894.8 + 6,360,529)*0.3=3,567,427.1	3,567,427.1			3,567,427.1	
소 계	<u>3,567,427.1</u>			<u>3,567,427.1</u>	
계	<u>15,458,850.9</u>	<u>5,530,894.8</u>		<u>9,927,956.1</u>	
전체 합계	15,458,850	5,530,894		9,927,956	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 466 폐기물상차 백호우0.7㎡ /1m3 1. 기계(백호우 0.7㎡-발파) $q=0.7, K=0.55, f=1/1.5=0.67$ $E=0.45, C_m=20 \text{ sec}(135^\circ)$ $Q = 3600 \cdot q \cdot K \cdot f \cdot E / C_m = 20.89 \text{ m}^3/\text{hr}$ 경 비: $26,677 / Q = 1,277.0$ 노무비: $55,700 / Q = 2,666.3$ 재료비: $18,015 / Q = 862.3$ 계 전체 합계	4,805 4,805.6 4,805	2,666 2,666.3 2,666	862 862.3 862	1,277 1,277.0 1,277	H24-0466

총정복도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 467 포장준눈 절단 콘크리트 /1m 일당 시공량 : Qd = 600 m/일 시간당 시공량 : Q = 600 / 8 = 75.00 m/h 1. 콘크리트 절단 가. 인 건 비 특별인부: 214,222 * 1 인 / 600 = 357.0 보통인부: 165,545 * 1 인 / 600 = 275.9 공구손료 및 경장비 (동력분무기등)의 기계경비(노무비의3%) $632.9 * 3/100 = 18.9$ 소 계	2,139	1,299	770	70	H24-0467
나. 콘크리트캣타(320~400) 재 료 비: 8,863 / Q = 118.1 노 무 비: 33,571 / Q = 447.6 경 비: 1,876 / Q = 25.0 소 계	590.7	447.6	118.1	25.0	
다. 동력분무기(4.85kw) 재 료 비: 2,057 / Q * 0.5 대 = 13.7 노 무 비: 0 / Q * 0.5 대 = 0.0 경 비: 244 / Q * 0.5 대 = 1.6 소 계	15.3		13.7	1.6	
라. 소모재료 블레이드(14"x3.2mm): 169,800*0.31 EA / 100 = 526.3 물: 1.27 * 3000 L / 100 = 38.1 소 계	564.4		526.3		
2. 물운반(물30ℓ 소요) : 물탱크(5500ℓ) $L = 1.0 \text{ Km} , V = 20 \text{ Km/Hr} , E = 0.9$ $t1 = 5 \text{ 분(준비)} , t3 = 10 \text{ 분(흡입)}$ $t4 = 5 \text{ 분(대기)} , t5 = 20 \text{ 분(살수)}$ $t2 = (L/V) * 2 * 60 = 6.00 \text{ 분}$ $Cm = t1 + t2 + t3 + t4 + t5 = 46.00$ $To = (Cm - t3) / Cm = 0.78$ $Q = (60 * 5500 * E) / Cm = 6,456.52$ 재 료 비: 15,390 / Q * 30 ℓ * To = 55.7 노 무 비: 47,231 / Q * 30 ℓ = 219.4 경 비: 9,470 / Q * 30 ℓ = 44.0 소 계	319.1	219.4	55.7	44.0	

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
계	<u>2,141.3</u>	<u>1,299.9</u>	<u>770.8</u>	<u>70.6</u>	
전체 합계	2,139	1,299	770	70	

영양부도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 468 시공상세도 작성비 단순 /1매	167,985	167,985			H24-0468
1. 시공상세도 작성					
1) 초급기술자: 0.24 <인> * 213,496 =51,239.0	51,239.0	51,239.0			
2) 중급기능사: 0.49 <인> * 238,259 =116,746.9	116,746.9	116,746.9			
소 계 :	167,985.9	167,985.9			
전체 합계	167,985	167,985			

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 469 시공상세도 작성비 보통 /1매	259,572	259,572			H24-0469
1. 시공상세도 작성					
1) 중급기술자: 0.34 <인> * 272,915 =92,791.1	92,791.1	92,791.1			
2) 중급기능사: 0.70 <인> * 238,259 =166,781.3	166,781.3	166,781.3			
소 계 :	259,572.4	259,572.4			
전체 합계	259,572	259,572			

충청북도

단가산출

산 출 근 거	합 계	노 무 비	재 료 비	경 비	비 고
산근 # 470 시공상세도 작성비 복잡 /1매	395,658	395,658			H24-0470
1. 시공상세도 작성					
1) 고급기술자: 0.20 <인> * 293,799 =58,759.8	58,759.8	58,759.8			
2) 중급기술자: 0.44 <인> * 272,915 =120,082.6	120,082.6	120,082.6			
3) 중급기능사: 0.91 <인> * 238,259 =216,815.6	216,815.6	216,815.6			
소 계 :	395,658.0	395,658.0			
전체 합계	395,658	395,658			

충청북도