

별 첨 1

- 하수관로 신설(확충)공사 단가산출기준 -

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
*. 순 공사비					23,625,210		2,161,782		17,644,335		3,819,093	
1. 토 공사					2,999,373		115,904		2,274,176		609,293	
1] 주간 공사					2,414,325		83,259		1,803,384		527,682	
(1) 터파기					104,393		1,036		101,569		1,788	
터파기	인력(100%), 주거지할증	1	m ²	70,758	70,758			70,758	70,758			산근 1호표
터파기	B/H 0.12m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	13,466	13,466	391	391	12,336	12,336	739	739	산근 2호표
터파기	B/H 0.2m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	11,241	11,241	366	366	10,231	10,231	644	644	산근 3호표
터파기	B/H 0.6m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	8,928	8,928	279	279	8,244	8,244	405	405	산근 4호표
(2) 되메우기 및 다짐					111,407		4,867		102,056		4,484	
되메우기 및 다짐(관상단)	인력+PC 1.5ton, 주거지할증	1	m ²	19,517	19,517	568	568	18,750	18,750	199	199	산근 5호표
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.12m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	15,321	15,321	1,205	1,205	12,920	12,920	1,196	1,196	산근 6호표
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.2m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	12,412	12,412	1,074	1,074	10,201	10,201	1,137	1,137	산근 7호표
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.6m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	22,625	22,625	253	253	22,242	22,242	130	130	산근 8호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	인력+물다짐, 주거지할증	1	m ²	22,625	22,625	253	253	22,242	22,242	130	130	산근 9호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.12m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	7,942	7,942	538	538	6,736	6,736	668	668	산근 10호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.2m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	6,324	6,324	520	520	5,205	5,205	599	599	산근 11호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.6m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	4,641	4,641	456	456	3,760	3,760	425	425	산근 12호표
(3) 인력소운반					442,465				442,465			
인력소운반(모래류)	인력(100%), L=30m, 주거지할증	1	m ²	110,137	110,137			110,137	110,137			산근 13호표
인력소운반(모래류)	인력(50%)+리아카(50%), L=30m, 주거지할증	1	m ²	76,239	76,239			76,239	76,239			산근 14호표
인력소운반(토사류)	인력(100%), L=30m, 주거지할증	1	m ²	102,291	102,291			102,291	102,291			산근 15호표
인력소운반(토사류)	인력(50%)+리아카(50%), L=30m, 주거지할증	1	m ²	71,250	71,250			71,250	71,250			산근 16호표

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
인력소운반(모래류)	리어카(100%),L=30m,주거지할증	1	m ³	42,340	42,340			42,340	42,340			산근 17호표
인력소운반(토사류)	리어카(100%),L=30m,주거지할증	1	m ³	40,208	40,208			40,208	40,208			산근 18호표
(4) 가적치장운반					47,607		5,740		36,674		5,193	
굴착토(소운반)상차및운반	/H0.2+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 주거지할증	1	m ³	14,332	14,332	1,616	1,616	11,099	11,099	1,617	1,617	산근 19호표
굴착토 운반(L=2km)	/H0.2+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 주거지할증	1	m ³	12,553	12,553	1,494	1,494	9,776	9,776	1,283	1,283	산근 20호표
굴착토 운반(L=2km)	/H0.6+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 주거지할증	1	m ³	10,022	10,022	1,193	1,193	7,805	7,805	1,024	1,024	산근 21호표
유용토 운반(L=2km)	/H1.0+DT4.5Ton, 가적치장~현장, 주거지할증	1	m ³	10,700	10,700	1,437	1,437	7,994	7,994	1,269	1,269	산근 22호표
(5) 사토처리					14,336		4,354		6,364		3,618	
잔토처리(토사)	B/H1.0상차+덤프24.0T	1	m ³	14,336	14,336	4,354	4,354	6,364	6,364	3,618	3,618	산근 23호표
(6) 기존포장깨기					820,555		24,917		727,646		67,992	
아스팔트포장깨기	소형브레이카, 주거지할증	1	m ²	278,068	278,068	2,598	2,598	259,800	259,800	15,670	15,670	산근 24호표
아스팔트포장깨기	브레이카 + B/H 0.12m ² , 주거지할증	1	m ²	35,913	35,913	1,848	1,848	30,015	30,015	4,050	4,050	산근 25호표
아스팔트포장깨기	브레이카 + B/H 0.2m ² , 주거지할증	1	m ²	27,965	27,965	2,022	2,022	21,962	21,962	3,981	3,981	산근 26호표
아스팔트포장깨기	브레이카 + B/H 0.6m ² , 주거지할증	1	m ²	8,738	8,738	1,118	1,118	5,627	5,627	1,993	1,993	산근 27호표
아스팔트포장 절단	t=20cm이하, 주거지할증	1	M	2,156	2,156	654	654	1,469	1,469	33	33	산근 28호표
콘크리트포장깨기	소형브레이카, 주거지할증	1	m ²	278,068	278,068	2,598	2,598	259,800	259,800	15,670	15,670	산근 29호표
콘크리트포장깨기	브레이카 + B/H 0.12m ² , 주거지할증	1	m ²	91,308	91,308	4,699	4,699	76,311	76,311	10,298	10,298	산근 30호표
콘크리트포장깨기	브레이카 + B/H 0.2m ² , 주거지할증	1	m ²	65,521	65,521	4,738	4,738	51,455	51,455	9,328	9,328	산근 31호표
콘크리트포장깨기	브레이카 + B/H 0.6m ² , 주거지할증	1	m ²	30,396	30,396	3,889	3,889	19,575	19,575	6,932	6,932	산근 32호표
콘크리트포장 절단	t=20cm이하, 주거지할증	1	M	2,422	2,422	753	753	1,632	1,632	37	37	산근 33호표
(7) 기존구조물깨기					493,014		39,828		372,548		80,638	
무근콘크리트 깨기	=30cm미만, 브레이카+B/H 0.12m ² , 주거지할증	1	m ²	91,308	91,308	4,699	4,699	76,311	76,311	10,298	10,298	산근 34호표

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
무근콘크리트 깨기	f=30cm미만,브레이카+B/H 0.2㎡,주거지할증	1	㎡	65,521	65,521	4,738	4,738	51,455	51,455	9,328	9,328	산근 35호표
무근콘크리트 깨기	f=30cm미만,브레이카+B/H 0.6㎡,주거지할증	1	㎡	30,396	30,396	3,889	3,889	19,575	19,575	6,932	6,932	산근 36호표
철근콘크리트 깨기	f=30cm미만,브레이카+B/H 0.12㎡,주거지할증	1	㎡	99,763	99,763	5,135	5,135	83,377	83,377	11,251	11,251	산근 37호표
철근콘크리트 깨기	f=30cm미만,브레이카+B/H 0.2㎡,주거지할증	1	㎡	75,523	75,523	5,183	5,183	56,279	56,279	14,061	14,061	산근 38호표
철근콘크리트 깨기	f=30cm미만,브레이카+B/H 0.6㎡,주거지할증	1	㎡	57,072	57,072	7,302	7,302	36,754	36,754	13,016	13,016	산근 39호표
철근콘크리트 깨기	f=30cm이상,브레이카+B/H 0.6㎡,주거지할증	1	㎡	68,208	68,208	8,727	8,727	43,925	43,925	15,556	15,556	산근 40호표
보도용 블록 인력철거	B-Type, 주거지할증	1	㎡	5,223	5,223	155	155	4,872	4,872	196	196	산근 41호표
(8) 폐기물 처리					361,752						361,752	
폐기물소운반(L=30m)	인력(100%),L=30m,주거지할증	1	㎡	149,865	149,865					149,865	149,865	산근 42호표
폐기물소운반(L=30m)	인력(50%)+리어카(50%),L=30m,주거지할증	1	㎡	100,569	100,569					100,569	100,569	산근 43호표
폐기물소운반(L=30m)	리어카(100%),L=30m,주거지할증	1	㎡	51,273	51,273					51,273	51,273	산근 44호표
폐기물운반(L=2km)	H2상차+DT4.5Ton,현장~가적치장,주거지할증	1	㎡	34,737	34,737					34,737	34,737	산근 45호표
폐기물운반(L=2km)	H6상차+DT4.5Ton,현장~가적치장,주거지할증	1	㎡	21,228	21,228					21,228	21,228	산근 46호표
가적치장폐기물상차	B/H1.0㎡,가적치장	1	㎡	4,080	4,080					4,080	4,080	산근 47호표
(9) 골재운반					18,796		2,517		14,062		2,217	
보조기충운반(L=2km)	/H1.0+DT4.5Ton,가적치장~현장,주거지할증	1	㎡	9,277	9,277	1,244	1,244	6,937	6,937	1,096	1,096	산근 48호표
모래운반(L=2km)	/H1.0+DT4.5Ton,가적치장~현장,주거지할증	1	㎡	9,519	9,519	1,273	1,273	7,125	7,125	1,121	1,121	산근 49호표
2] 야 간 공 사					585,048		32,645		470,792		81,611	
(1) 터파기					129,493		279		128,809		405	
터파기	인력(100%),야간할증	1	㎡	115,367	115,367			115,367	115,367			산근 50호표
터파기	B/H 0.6㎡(90%)+인력(10%),야간할증	1	㎡	14,126	14,126	279	279	13,442	13,442	405	405	산근 51호표
(2) 되메우기 및 다짐					21,514		1,755		17,930		1,829	

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.6㎡(90%)+인력(10%), 야간할증	1	㎡	14,502	14,502	1,299	1,299	11,799	11,799	1,404	1,404	산근 52호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.6㎡(90%)+인력(10%), 야간할증	1	㎡	7,012	7,012	456	456	6,131	6,131	425	425	산근 53호표
(3) 가적치장운반					114,958		4,124		107,258		3,576	
인력소운반(토사류)	리어카, L=30m, 야간할증	1	㎡	65,558	65,558			65,558	65,558			산근 54호표
굴착토 운반(L=2km)	B/H0.2+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 야간할증	1	㎡	18,717	18,717	1,494	1,494	15,940	15,940	1,283	1,283	산근 55호표
굴착토 운반(L=2km)	B/H0.6+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 야간할증	1	㎡	14,943	14,943	1,193	1,193	12,726	12,726	1,024	1,024	산근 56호표
유용토 운반(L=2km)	B/H1.0+DT4.5Ton, 가적치장~현장, 야간할증	1	㎡	15,740	15,740	1,437	1,437	13,034	13,034	1,269	1,269	산근 57호표
(4) 기존포장깨기					60,801		6,414		45,392		8,995	
아스팔트포장깨기	브레이카 + B/H 0.6㎡, 야간할증	1	㎡	12,287	12,287	1,118	1,118	9,176	9,176	1,993	1,993	산근 58호표
아스팔트포장 절단	t=20cm이하, 야간할증	1	M	2,724	2,724	654	654	2,037	2,037	33	33	산근 59호표
콘크리트포장깨기	브레이카 + B/H 0.6㎡, 야간할증	1	㎡	42,737	42,737	3,889	3,889	31,916	31,916	6,932	6,932	산근 60호표
콘크리트포장 절단	t=20cm이하, 야간할증	1	M	3,053	3,053	753	753	2,263	2,263	37	37	산근 61호표
(5) 기존구조물깨기					227,176		20,073		171,403		35,700	
무근콘크리트 깨기	T=30cm미만, 브레이카+B/H 0.6㎡, 야간할증	1	㎡	42,737	42,737	3,889	3,889	31,916	31,916	6,932	6,932	산근 62호표
철근콘크리트 깨기	T=30cm미만, 브레이카+B/H 0.6㎡, 야간할증	1	㎡	80,243	80,243	7,302	7,302	59,925	59,925	13,016	13,016	산근 63호표
철근콘크리트 깨기	T=30cm이상, 브레이카+B/H 0.6㎡, 야간할증	1	㎡	95,901	95,901	8,727	8,727	71,618	71,618	15,556	15,556	산근 64호표
보도용 블록 인력철거	B-Type, 야간할증	1	㎡	8,295	8,295	155	155	7,944	7,944	196	196	산근 65호표
(6) 폐기물 처리					31,106						31,106	
폐기물운반(L=2km)	H06상차+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 야간할증	1	㎡	31,106	31,106					31,106	31,106	산근 66호표
2. 가 시 설 공 사					17,265,384		1,618,652		13,030,064		2,616,668	
1] 주 간 공 사					16,706,869		1,568,241		12,592,082		2,546,546	

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
(1) 조립식간이흙막이					827,610		23,092		595,515		209,003	
조립식간이흙막이	H3.0 x B1.2, 주거지할증	1	M	130,973	130,973	3,417	3,417	95,753	95,753	31,803	31,803	산근 67호표
조립식간이흙막이	H4.0 x B1.2, 주거지할증	1	M	213,352	213,352	6,414	6,414	154,076	154,076	52,862	52,862	산근 68호표
조립식간이흙막이	H3.0 x B2.3, 주거지할증	1	M	132,888	132,888	3,421	3,421	95,784	95,784	33,683	33,683	산근 69호표
조립식간이흙막이	H4.0 x B2.3, 주거지할증	1	M	216,093	216,093	6,419	6,419	154,118	154,118	55,556	55,556	산근 70호표
조립식간이흙막이	H3.0 x B3.0, 주거지할증	1	M	134,304	134,304	3,421	3,421	95,784	95,784	35,099	35,099	산근 71호표
(2) 조절식간이흙막이					15,629,807		1,459,151		11,842,385		2,328,271	
조절식간이흙막이	H=5.0m, W=3.78x83.78, 주거지할증	1	개소	15,629,807	15,629,807	1,459,151	1,459,151	11,842,385	11,842,385	2,328,271	2,328,271	산근 72호표
(3) 토류판 설치 및 철거					124,726		42,999		77,091		4,636	
토류판설치및철거(t=6cm)	3개월미만, 주거지할증	1	m ²	124,726	124,726	42,999	42,999	77,091	77,091	4,636	4,636	산근 73호표
(4) 간이흙막이구간 지장물 보온					124,726		42,999		77,091		4,636	
토류판설치및철거(t=6cm)	3개월미만, 주거지할증	1	m ²	124,726	124,726	42,999	42,999	77,091	77,091	4,636	4,636	산근 73호표
2] 야 간 공 사					558,515		50,411		437,982		70,122	
(1) 조립식간이흙막이					384,614		6,838		312,290		65,486	
조립식간이흙막이	H3.0 x B1.2, 야간할증	1	M	191,339	191,339	3,417	3,417	156,119	156,119	31,803	31,803	산근 74호표
조립식간이흙막이	H3.0 x B2.3, 야간할증	1	M	193,275	193,275	3,421	3,421	156,171	156,171	33,683	33,683	산근 75호표
(2) 토류판 설치 및 철거					173,901		43,573		125,692		4,636	
토류판설치및철거(t=6cm)	3개월미만, 야간할증	1	m ²	173,901	173,901	43,573	43,573	125,692	125,692	4,636	4,636	산근 76호표
4. 구조물 공사					1,422				1,422			
1] 주간 공사					1,422				1,422			

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
(1) 시설물 이물질 청소					1,422				1,422			
시설물 이물질 청소	뚜껑부, 주거지할증	1	개소	1,422	1,422			1,422	1,422			산근 77호표
5. 포 장 공 사					643,744		39,360		576,423		27,961	
1] 주 간 공 사					354,402		20,532		317,919		15,951	
(1) 아스팔트 포장	대로, T=5cm, 덧씌우기(B=2.0m)				4,166		827		2,155		1,184	
절삭후아스팔트덧씌우기	B-Type, t=5cm, 주거지할증	1	m ²	4,166	4,166	827	827	2,155	2,155	1,184	1,184	산근 78호표
(2) 아스팔트 포장	T=5cm, 덧씌우기(B=2.0m)				4,166		827		2,155		1,184	
절삭후아스팔트덧씌우기	B-Type, t=5cm, 주거지할증	1	m ²	4,166	4,166	827	827	2,155	2,155	1,184	1,184	산근 78호표
(3) 아스팔트 포장	T=5cm, 덧씌우기(B=1.0m)				11,912		655		10,326		931	
소파보수(표층)	A-Type, 주거지할증	1	m ²	11,912	11,912	655	655	10,326	10,326	931	931	산근 79호표
(4) 아스팔트 가포장	폭35m미만(대로), 5-6-12				40,809		3,011		35,078		2,720	
아스팔트표층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 주거지할증	1	m ²	8,288	8,288	501	501	7,398	7,398	389	389	산근 80호표
아스팔트중간층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 주거지할증	1	m ²	8,288	8,288	501	501	7,398	7,398	389	389	산근 81호표
아스팔트기층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 주거지할증	1	m ²	7,770	7,770	470	470	6,935	6,935	365	365	산근 82호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 주거지할증	1	m ²	16,233	16,233	1,537	1,537	13,119	13,119	1,577	1,577	산근 83호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 l /a), 주거지할증	1	m ²	115	115	1	1	114	114			산근 84호표
프라임코팅(수동식)	RSC-3(75 l /a), 주거지할증	1	m ²	115	115	1	1	114	114			산근 85호표
(5) 아스팔트 가포장	폭25m미만(중로), 5-12				32,521		2,510		27,680		2,331	
아스팔트표층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 주거지할증	1	m ²	8,288	8,288	501	501	7,398	7,398	389	389	산근 86호표
아스팔트기층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 주거지할증	1	m ²	7,770	7,770	470	470	6,935	6,935	365	365	산근 87호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 주거지할증	1	m ²	16,233	16,233	1,537	1,537	13,119	13,119	1,577	1,577	산근 83호표

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
택코팅(수동식)	RSC-4(40ℓ/a), 주거지할증	1	m ²	115	115	1	1	114	114			산근 84호표
프라이코팅(수동식)	RSC-3(75ℓ/a), 주거지할증	1	m ²	115	115	1	1	114	114			산근 85호표
(6) 아스팔트 가포장	폭12m미만(소로), 5-10				24,233		2,009		20,282		1,942	
아스팔트기층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 주거지할증	1	m ²	7,770	7,770	470	470	6,935	6,935	365	365	산근 87호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 주거지할증	1	m ²	16,233	16,233	1,537	1,537	13,119	13,119	1,577	1,577	산근 83호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40ℓ/a), 주거지할증	1	m ²	115	115	1	1	114	114			산근 84호표
프라이코팅(수동식)	RSC-3(75ℓ/a), 주거지할증	1	m ²	115	115	1	1	114	114			산근 85호표
(7) 아스팔트 포장	t=5cm, 과속방지시설				4,281		828		2,269		1,184	
절삭후아스팔트덧씌우기	B-Type, t=5cm, 주거지할증	1	m ²	4,166	4,166	827	827	2,155	2,155	1,184	1,184	산근 78호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40ℓ/a), 주거지할증	1	m ²	115	115	1	1	114	114			산근 84호표
(8) 콘크리트 포장	15-20				53,803		6,959		44,852		1,992	
콘크리트포장	인력포설(A-Type), t=15cm, 주거지할증	1	m ²	22,941	22,941	1,298	1,298	21,643	21,643			산근 88호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 주거지할증	1	m ²	16,233	16,233	1,537	1,537	13,119	13,119	1,577	1,577	산근 83호표
포장준눈절단및설치	주거지할증	1	M	6,226	6,226	3,622	3,622	2,578	2,578	26	26	산근 89호표
아스팔트표층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 주거지할증	1	m ²	8,288	8,288	501	501	7,398	7,398	389	389	산근 86호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40ℓ/a), 주거지할증	1	m ²	115	115	1	1	114	114			산근 84호표
(9) 보 도 포 장					33,113		2,906		27,724		2,483	
보도용블록재설치	소형고압블럭, t=6cm, 주거지할증	1	m ²	16,880	16,880	1,369	1,369	14,605	14,605	906	906	산근 90호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 주거지할증	1	m ²	16,233	16,233	1,537	1,537	13,119	13,119	1,577	1,577	산근 83호표
(10) 인 력 소 운 반					145,398				145,398			
인력소운반(아스팔트류)	리어카, L=30m, 주거지할증	1	m ²	52,727	52,727			52,727	52,727			산근 91호표
인력소운반(콘크리트류)	리어카, L=30m, 주거지할증	1	m ²	51,273	51,273			51,273	51,273			산근 92호표

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
인력소운반(골재류)	리어카, L=30m, 주거지할증	1	m ²	41,398	41,398			41,398	41,398			산근 93호표
2] 야 간 공 사					289,342		18,828		258,504		12,010	
(1) 아스팔트 가포장	폭35m미만(대로), 5-6-12				62,925		3,011		57,194		2,720	
아스팔트표층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,952	12,952	501	501	12,062	12,062	389	389	산근 94호표
아스팔트중간층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,952	12,952	501	501	12,062	12,062	389	389	산근 95호표
아스팔트기층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,143	12,143	470	470	11,308	11,308	365	365	산근 96호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 야간할증	1	m ²	24,504	24,504	1,537	1,537	21,390	21,390	1,577	1,577	산근 97호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 l /a), 야간할증	1	m ²	187	187	1	1	186	186			산근 98호표
프라임코팅(수동식)	RSC-3(75 l /a), 야간할증	1	m ²	187	187	1	1	186	186			산근 99호표
(2) 아스팔트 가포장	폭25m미만(중로), 5-12				49,973		2,510		45,132		2,331	
아스팔트표층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,952	12,952	501	501	12,062	12,062	389	389	산근 100호표
아스팔트기층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,143	12,143	470	470	11,308	11,308	365	365	산근 101호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 야간할증	1	m ²	24,504	24,504	1,537	1,537	21,390	21,390	1,577	1,577	산근 97호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 l /a), 야간할증	1	m ²	187	187	1	1	186	186			산근 98호표
프라임코팅(수동식)	RSC-3(75 l /a), 야간할증	1	m ²	187	187	1	1	186	186			산근 99호표
(3) 아스팔트 가포장	폭12m미만(소로), 5-10				37,021		2,009		33,070		1,942	
아스팔트기층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,143	12,143	470	470	11,308	11,308	365	365	산근 101호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 야간할증	1	m ²	24,504	24,504	1,537	1,537	21,390	21,390	1,577	1,577	산근 102호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 l /a), 야간할증	1	m ²	187	187	1	1	186	186			산근 98호표
프라임코팅(수동식)	RSC-3(75 l /a), 야간할증	1	m ²	187	187	1	1	186	186			산근 99호표
(4) 아스팔트 포장	t=5cm, 과속방지시설				18,609		656		17,022		931	
소파보수(표층)	A-Type, 야간할증	1	m ²	18,422	18,422	655	655	16,836	16,836	931	931	산근 103호표

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
택코팅(수동식)	RSC-4(40ℓ/a),야간할증	1	m ²	187	187	1	1	186	186			산근 98호표
(5) 콘크리트 포장	15-20				69,762		7,276		60,883		1,603	
콘크리트포장	인력포설(A-Type), t=15cm,야간할증	1	m ²	37,406	37,406	2,117	2,117	35,289	35,289			산근 104호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모,야간할증	1	m ²	24,504	24,504	1,537	1,537	21,390	21,390	1,577	1,577	산근 105호표
포장출눈절단및설치	야간할증	1	M	7,852	7,852	3,622	3,622	4,204	4,204	26	26	산근 106호표
(6) 보 도 포 장					51,052		3,366		45,203		2,483	
보도용블록재설치	소형고압블럭, t=6cm,야간할증	1	m ²	26,548	26,548	1,829	1,829	23,813	23,813	906	906	산근 107호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모,야간할증	1	m ²	24,504	24,504	1,537	1,537	21,390	21,390	1,577	1,577	산근 105호표
6. 부 대 공 사					1,116,573		320,564		405,781		390,228	
1] 주 간 공 사					911,317		294,820		395,844		220,653	
(1) 차 선 도 색					339,397		213,938		116,810		8,649	
응착식차선도색	실선, 황색, 주거지할증	1	m ²	32,750	32,750	28,729	28,729	3,620	3,620	401	401	산근 108호표
응착식차선도색	실선, 백색, 주거지할증	1	m ²	28,174	28,174	24,153	24,153	3,620	3,620	401	401	산근 109호표
응착식차선도색	실선, 청색, 주거지할증	1	m ²	32,978	32,978	28,957	28,957	3,620	3,620	401	401	산근 110호표
응착식차선도색	파선, 황색, 주거지할증	1	m ²	41,815	41,815	29,083	29,083	11,758	11,758	974	974	산근 111호표
응착식차선도색	파선, 백색, 주거지할증	1	m ²	37,240	37,240	24,508	24,508	11,758	11,758	974	974	산근 112호표
응착식차선도색	횡단보도, 주차장, 주거지할증	1	m ²	41,443	41,443	24,689	24,689	15,472	15,472	1,282	1,282	산근 113호표
응착식차선도색	문자, 기호, 백색, 주거지할증	1	m ²	60,898	60,898	25,529	25,529	32,663	32,663	2,706	2,706	산근 114호표
상온형(임시)차선도색	실선, 황색, 주거지할증	1	m ²	6,501	6,501	4,144	4,144	2,258	2,258	99	99	산근 115호표
상온형(임시)차선도색	실선, 백색, 주거지할증	1	m ²	5,992	5,992	3,635	3,635	2,258	2,258	99	99	산근 116호표
상온형(임시)차선도색	실선, 청색, 주거지할증	1	m ²	6,501	6,501	4,144	4,144	2,258	2,258	99	99	산근 117호표

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
상온형(임시)차선도색	파선, 황색, 주거지할증	1	m ²	9,021	9,021	4,305	4,305	4,517	4,517	199	199	산근 118호표
상온형(임시)차선도색	파선, 백색, 주거지할증	1	m ²	8,512	8,512	3,796	3,796	4,517	4,517	199	199	산근 119호표
상온형(임시)차선도색	횡단보도, 주차장, 백색, 주거지할증	1	m ²	10,103	10,103	3,898	3,898	5,943	5,943	262	262	산근 120호표
상온형(임시)차선도색	문자, 기호, 백색, 주거지할증	1	m ²	17,469	17,469	4,368	4,368	12,548	12,548	553	553	산근 121호표
(2) 교통안전시설공					115,091						115,091	
안전등설치및철거	웁 카, 주거지할증	1	M	3,354	3,354					3,354	3,354	산근 122호표
경광등설치	주거지할증	1	EA	111,737	111,737					111,737	111,737	산근 123호표
(3) 물 푸 기 공					43,427		25,744		5,299		12,384	
물푸기	Ø150mm, 14.92kw	1	일	43,427	43,427	25,744	25,744	5,299	5,299	12,384	12,384	산근 124호표
(4) 기타 부대공					14,295						14,295	
공사현장정소	48개월	1	일	14,295	14,295					14,295	14,295	산근 125호표
(5) 하수도 흡입준설					399,107		55,138		273,735		70,234	
하수도준설(흡입식)	B-Type, 주거지할증	1	m ²	399,107	399,107	55,138	55,138	273,735	273,735	70,234	70,234	산근 126호표
2] 야 간 공 사					205,256		25,744		9,937		169,575	
(1) 교통안전시설공					157,191						157,191	
안전등설치및철거	웁 카, 야간할증	1	M	4,960	4,960					4,960	4,960	산근 127호표
경광등설치	야간할증	1	EA	152,231	152,231					152,231	152,231	산근 128호표
(2) 물 푸 기 공					48,065		25,744		9,937		12,384	
물푸기	Ø150mm, 14.92kw, 야간할증	1	일	48,065	48,065	25,744	25,744	9,937	9,937	12,384	12,384	산근 129호표
7. 배수설비 공사					1,598,714		67,302		1,356,469		174,943	
1) 토 공 사					1,368,930		20,902		1,193,878		154,150	

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
인력터파기	토사	1	m ²	61,529	61,529			61,529	61,529			산근 130호표
터파기	B/H 0.12m ² (50%)+인력(50%)	1	m ²	33,932	33,932	217	217	33,305	33,305	410	410	산근 131호표
되메우기 및 다짐(관상단)	인력+PC 1.5ton	1	m ²	17,071	17,071	568	568	16,304	16,304	199	199	산근 132호표
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.12m ² (50%)+인력(50%)	1	m ²	15,162	15,162	922	922	13,487	13,487	753	753	산근 133호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	인력+물다짐	1	m ²	19,721	19,721	253	253	19,338	19,338	130	130	산근 134호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.12m ² (50%)+인력(50%)	1	m ²	5,219	5,219	411	411	4,379	4,379	429	429	산근 135호표
굴착토 운반(L=2km)	B/H0.2+DT4.5Ton, 현장~가적치장	1	m ²	11,278	11,278	1,494	1,494	8,501	8,501	1,283	1,283	산근 136호표
굴착토상차비	B/H 0.2m ² , 토사	1	m ²	2,610	2,610	255	255	1,908	1,908	447	447	산근 137호표
유용토 운반(L=2km)	B/H1.0+DT4.5Ton, 가적치장~현장	1	m ²	9,657	9,657	1,437	1,437	6,951	6,951	1,269	1,269	산근 138호표
잔토처리	B/H1.0상차+덤프24.0T	1	m ²	14,336	14,336	4,354	4,354	6,364	6,364	3,618	3,618	산근 139호표
인력소운반(토사류)	리어카, L=30m	1	m ²	34,964	34,964			34,964	34,964			산근 140호표
인력소운반(모래류)	리어카, L=30m	1	m ²	36,817	36,817			36,817	36,817			산근 141호표
아스팔트포장깨기	소형브레이카	1	m ²	243,842	243,842	2,259	2,259	225,913	225,913	15,670	15,670	산근 142호표
아스팔트포장 절단	t=20cm이하	1	M	2,039	2,039	654	654	1,352	1,352	33	33	산근 143호표
콘크리트포장깨기	소형브레이카	1	m ²	243,842	243,842	2,259	2,259	225,913	225,913	15,670	15,670	산근 144호표
콘크리트포장 절단	t=20cm이하	1	M	2,292	2,292	753	753	1,502	1,502	37	37	산근 145호표
철근콘크리트 깨기	소형브레이카	1	m ²	286,226	286,226	2,652	2,652	265,202	265,202	18,372	18,372	산근 146호표
무근콘크리트 깨기	소형브레이카	1	m ²	243,842	243,842	2,259	2,259	225,913	225,913	15,670	15,670	산근 147호표
보도용 블록 인력철거	B-Type	1	m ²	4,587	4,587	155	155	4,236	4,236	196	196	산근 148호표
가적치장폐기물상차	B/H1.0m ² , 가적치장	1	m ²	4,080	4,080					4,080	4,080	산근 47호표
폐기물소운반(L=30m)	리어카, L=30m	1	m ²	44,585	44,585					44,585	44,585	산근 149호표
폐기물운반(L=2km)	B/H02상차+DT4.5Ton, 현장~가적치장	1	m ²	31,299	31,299					31,299	31,299	산근 150호표

예 산 내 역 서

공 종	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
2) 포장 공사					186,357		20,656		157,292		8,409	
1] 아스팔트 포장					28,911		2,510		24,070		2,331	
아스팔트표층	소규모포설	1	m ²	7,323	7,323	501	501	6,433	6,433	389	389	산근 151호표
아스팔트기층	소규모포설	1	m ²	6,866	6,866	470	470	6,031	6,031	365	365	산근 152호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모	1	m ²	14,522	14,522	1,537	1,537	11,408	11,408	1,577	1,577	산근 153호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 l /a)	1	m ²	100	100	1	1	99	99			산근 154호표
프라임코팅(수동식)	RSC-3(75 l /a)	1	m ²	100	100	1	1	99	99			산근 155호표
2] 아스팔트+콘크리트 포장					67,734		7,919		57,823		1,992	
아스팔트표층	소규모포설	1	m ²	7,323	7,323	501	501	6,433	6,433	389	389	산근 151호표
콘크리트포장	인력포설(B-TYPE), t=15cm	1	m ²	39,899	39,899	2,258	2,258	37,641	37,641			산근 156호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모	1	m ²	14,522	14,522	1,537	1,537	11,408	11,408	1,577	1,577	산근 153호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 l /a)	1	m ²	100	100	1	1	99	99			산근 154호표
포장준눈절단및설치		1	M	5,890	5,890	3,622	3,622	2,242	2,242	26	26	산근 157호표
3] 콘크리트 포장					60,311		7,417		51,291		1,603	
콘크리트포장	인력포설(B-TYPE), t=15cm	1	m ²	39,899	39,899	2,258	2,258	37,641	37,641			산근 156호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모	1	m ²	14,522	14,522	1,537	1,537	11,408	11,408	1,577	1,577	산근 153호표
포장준눈절단및설치		1	M	5,890	5,890	3,622	3,622	2,242	2,242	26	26	산근 157호표
4] 보도블럭포장					29,401		2,810		24,108		2,483	
보도용블럭재설치	배수설비, t=6cm	1	m ²	14,879	14,879	1,273	1,273	12,700	12,700	906	906	산근 158호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모	1	m ²	14,522	14,522	1,537	1,537	11,408	11,408	1,577	1,577	산근 153호표
3) 부 대 공 사					43,427		25,744		5,299		12,384	
1] 기타 부대공					43,427		25,744		5,299		12,384	

단 가 산 출

공 종	규 격	수량	단위	합 계	재료비	노무비	경 비	비 고
터파기	인력(100%), 주거지할증	1	m ²	70,758		70,758		산근 1호표
터파기	B/H 0.12m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	13,466	391	12,336	739	산근 2호표
터파기	B/H 0.2m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	11,241	366	10,231	644	산근 3호표
터파기	B/H 0.6m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	8,928	279	8,244	405	산근 4호표
되메우기 및 다짐(관상단)	인력+PC 1.5ton, 주거지할증	1	m ²	19,517	568	18,750	199	산근 5호표
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.12m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	15,321	1,205	12,920	1,196	산근 6호표
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.2m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	12,412	1,074	10,201	1,137	산근 7호표
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.6m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	22,625	253	22,242	130	산근 8호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	인력+물다짐, 주거지할증	1	m ²	22,625	253	22,242	130	산근 9호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.12m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	7,942	538	6,736	668	산근 10호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.2m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	6,324	520	5,205	599	산근 11호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.6m ² (90%)+인력(10%), 주거지할증	1	m ²	4,641	456	3,760	425	산근 12호표
인력소운반(모래류)	인력(100%), L=30m, 주거지할증	1	m ³	110,137		110,137		산근 13호표
인력소운반(모래류)	인력(50%)+리어카(50%), L=30m, 주거지할증	1	m ³	76,239		76,239		산근 14호표
인력소운반(토사류)	인력(100%), L=30m, 주거지할증	1	m ³	102,291		102,291		산근 15호표
인력소운반(토사류)	인력(50%)+리어카(50%), L=30m, 주거지할증	1	m ³	71,250		71,250		산근 16호표
인력소운반(모래류)	리어카(100%), L=30m, 주거지할증	1	m ³	42,340		42,340		산근 17호표
인력소운반(토사류)	리어카(100%), L=30m, 주거지할증	1	m ³	40,208		40,208		산근 18호표
굴착토(소운반)상차및운반	'H0.2+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 주거지할증	1	m ³	14,332	1,616	11,099	1,617	산근 19호표
굴착토 운반(L=2km)	'H0.2+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 주거지할증	1	m ³	12,553	1,494	9,776	1,283	산근 20호표
굴착토 운반(L=2km)	'H0.6+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 주거지할증	1	m ³	10,022	1,193	7,805	1,024	산근 21호표
유용토 운반(L=2km)	'H1.0+DT4.5Ton, 가적치장~현장, 주거지할증	1	m ³	10,700	1,437	7,994	1,269	산근 22호표

단 가 산 출

공 종	규 격	수량	단위	합 계	재료비	노무비	경 비	비 고
잔토처리(토사)	B/H1.0상차+덤프24.0T	1	m³	14,336	4,354	6,364	3,618	산근 23호표
아스팔트포장깨기	소형브레이카, 주거지할증	1	m²	278,068	2,598	259,800	15,670	산근 24호표
아스팔트포장깨기	브레이카 + B/H 0.12m², 주거지할증	1	m²	35,913	1,848	30,015	4,050	산근 25호표
아스팔트포장깨기	브레이카 + B/H 0.2m², 주거지할증	1	m²	27,965	2,022	21,962	3,981	산근 26호표
아스팔트포장깨기	브레이카 + B/H 0.6m², 주거지할증	1	m²	8,738	1,118	5,627	1,993	산근 27호표
아스팔트포장 절단	t=20cm이하, 주거지할증	1	M	2,156	654	1,469	33	산근 28호표
콘크리트포장깨기	소형브레이카, 주거지할증	1	m²	278,068	2,598	259,800	15,670	산근 29호표
콘크리트포장깨기	브레이카 + B/H 0.12m², 주거지할증	1	m²	91,308	4,699	76,311	10,298	산근 30호표
콘크리트포장깨기	브레이카 + B/H 0.2m², 주거지할증	1	m²	65,521	4,738	51,455	9,328	산근 31호표
콘크리트포장깨기	브레이카 + B/H 0.6m², 주거지할증	1	m²	30,396	3,889	19,575	6,932	산근 32호표
콘크리트포장 절단	t=20cm이하, 주거지할증	1	M	2,422	753	1,632	37	산근 33호표
무근콘크리트 깨기	=30cm미만, 브레이카+B/H 0.12m², 주거지할증	1	m²	91,308	4,699	76,311	10,298	산근 34호표
무근콘크리트 깨기	=30cm미만, 브레이카+B/H 0.2m², 주거지할증	1	m²	65,521	4,738	51,455	9,328	산근 35호표
무근콘크리트 깨기	=30cm미만, 브레이카+B/H 0.6m², 주거지할증	1	m²	30,396	3,889	19,575	6,932	산근 36호표
철근콘크리트 깨기	=30cm미만, 브레이카+B/H 0.12m², 주거지할증	1	m²	99,763	5,135	83,377	11,251	산근 37호표
철근콘크리트 깨기	=30cm미만, 브레이카+B/H 0.2m², 주거지할증	1	m²	75,523	5,183	56,279	14,061	산근 38호표
철근콘크리트 깨기	=30cm미만, 브레이카+B/H 0.6m², 주거지할증	1	m²	57,072	7,302	36,754	13,016	산근 39호표
철근콘크리트 깨기	=30cm이상, 브레이카+B/H 0.6m², 주거지할증	1	m²	68,208	8,727	43,925	15,556	산근 40호표
보도용 블록 인력철거	B-Type, 주거지할증	1	m²	5,223	155	4,872	196	산근 41호표
폐기물소운반(L=30m)	인력(100%), L=30m, 주거지할증	1	m³	149,865			149,865	산근 42호표
폐기물소운반(L=30m)	인력(50%)+리어카(50%), L=30m, 주거지할증	1	m³	100,569			100,569	산근 43호표
폐기물소운반(L=30m)	리어카(100%), L=30m, 주거지할증	1	m³	51,273			51,273	산근 44호표

단 가 산 출

공 종	규 격	수량	단위	합 계	재료비	노무비	경 비	비 고
폐기물운반(L=2km)	02상차+0T4.5Ton, 현장~가적치장, 주거지	1	m³	34,737			34,737	산근 45호표
폐기물운반(L=2km)	06상차+0T4.5Ton, 현장~가적치장, 주거지	1	m³	21,228			21,228	산근 46호표
가적치장폐기물상차	B/H1.0m³, 가적치장	1	m³	4,080			4,080	산근 47호표
보조기층운반(L=2km)	H1.0+DT4.5Ton, 가적치장~현장, 주거지	1	m³	9,277	1,244	6,937	1,096	산근 48호표
모래운반(L=2km)	H1.0+DT4.5Ton, 가적치장~현장, 주거지	1	m³	9,519	1,273	7,125	1,121	산근 49호표
터파기	인력(100%), 야간할증	1	m³	115,367		115,367		산근 50호표
터파기	B/H 0.6m³(90%)+인력(10%), 야간할증	1	m³	14,126	279	13,442	405	산근 51호표
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.6m³(90%)+인력(10%), 야간할증	1	m³	14,502	1,299	11,799	1,404	산근 52호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.6m³(90%)+인력(10%), 야간할증	1	m³	7,012	456	6,131	425	산근 53호표
인력소운반(토사류)	리어카, L=30m, 야간할증	1	m³	65,558		65,558		산근 54호표
굴착토 운반(L=2km)	3/H0.2+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 야간할증	1	m³	18,717	1,494	15,940	1,283	산근 55호표
굴착토 운반(L=2km)	3/H0.6+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 야간할증	1	m³	14,943	1,193	12,726	1,024	산근 56호표
유용토 운반(L=2km)	3/H1.0+DT4.5Ton, 가적치장~현장, 야간할증	1	m³	15,740	1,437	13,034	1,269	산근 57호표
아스팔트포장깨기	브레이카 + B/H 0.6m³, 야간할증	1	m³	12,287	1,118	9,176	1,993	산근 58호표
아스팔트포장 절단	t=20cm이하, 야간할증	1	M	2,724	654	2,037	33	산근 59호표
콘크리트포장깨기	브레이카 + B/H 0.6m³, 야간할증	1	m³	42,737	3,889	31,916	6,932	산근 60호표
콘크리트포장 절단	t=20cm이하, 야간할증	1	M	3,053	753	2,263	37	산근 61호표
무근콘크리트 깨기	T=30cm미만, 브레이카+B/H 0.6m³, 야간할증	1	m³	42,737	3,889	31,916	6,932	산근 62호표
철근콘크리트 깨기	T=30cm미만, 브레이카+B/H 0.6m³, 야간할증	1	m³	80,243	7,302	59,925	13,016	산근 63호표
철근콘크리트 깨기	T=30cm이상, 브레이카+B/H 0.6m³, 야간할증	1	m³	95,901	8,727	71,618	15,556	산근 64호표
보도용 블록 인력철거	B-Type, 야간할증	1	m²	8,295	155	7,944	196	산근 65호표
폐기물운반(L=2km)	H06상차+DT4.5Ton, 현장~가적치장, 야간할	1	m³	31,106			31,106	산근 66호표

단 가 산 출

공 종	규 격	수량	단위	합 계	재료비	노무비	경 비	비 고
조립식간이흙막이	H3.0x B1.2, 주거지할증	1	M	130,973	3,417	95,753	31,803	산근 67호표
조립식간이흙막이	H4.0x B1.2, 주거지할증	1	M	213,352	6,414	154,076	52,862	산근 68호표
조립식간이흙막이	H3.0x B2.3, 주거지할증	1	M	132,888	3,421	95,784	33,683	산근 69호표
조립식간이흙막이	H4.0x B2.3, 주거지할증	1	M	216,093	6,419	154,118	55,556	산근 70호표
조립식간이흙막이	H3.0x B3.0, 주거지할증	1	M	134,304	3,421	95,784	35,099	산근 71호표
조절식간이흙막이	H=5.0m, W=3.78xB3.78, 주거지할증	1	개소	15,629,807	1,459,151	11,842,385	2,328,271	산근 72호표
토류판설치및철거(t=6cm)	3개월미만, 주거지할증	1	m ²	124,726	42,999	77,091	4,636	산근 73호표
조립식간이흙막이	H3.0x B1.2, 야간할증	1	M	191,339	3,417	156,119	31,803	산근 74호표
조립식간이흙막이	H3.0x B2.3, 야간할증	1	M	193,275	3,421	156,171	33,683	산근 75호표
토류판설치및철거(t=6cm)	3개월미만, 야간할증	1	m ²	173,901	43,573	125,692	4,636	산근 76호표
시설물 이물질 청소	뚜껑부, 주거지할증	1	개소	1,422		1,422		산근 77호표
절삭후아스팔트덧씌우기	B-Type, t=5cm, 주거지할증	1	m ²	4,166	827	2,155	1,184	산근 78호표
소파보수(표층)	A-Type, 주거지할증	1	m ²	11,912	655	10,326	931	산근 79호표
아스팔트표층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 주거지할증	1	m ²	8,288	501	7,398	389	산근 80호표
아스팔트중간층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 주거지할증	1	m ²	8,288	501	7,398	389	산근 81호표
아스팔트기층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 주거지할증	1	m ²	7,770	470	6,935	365	산근 82호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 주거지할증	1	m ²	16,233	1,537	13,119	1,577	산근 83호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 l /a), 주거지할증	1	m ²	115	1	114		산근 84호표
프라임코팅(수동식)	RSC-3(75 l /a), 주거지할증	1	m ²	115	1	114		산근 85호표
아스팔트표층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 주거지할증	1	m ²	8,288	501	7,398	389	산근 86호표
아스팔트기층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 주거지할증	1	m ²	7,770	470	6,935	365	산근 87호표
콘크리트포장	인력포설(A-Type), t=15cm, 주거지할증	1	m ²	22,941	1,298	21,643		산근 88호표

단 가 산 출

공 종	규 격	수량	단위	합 계	재료비	노무비	경 비	비 고
포장준눈절단및설치	주거지할증	1	M	6,226	3,622	2,578	26	산근 89호표
보도용블록재설치	소형고압블럭, t=6cm, 주거지할증	1	m ²	16,880	1,369	14,605	906	산근 90호표
인력소운반(아스팔트류)	리어카, L=30m, 주거지할증	1	m ³	52,727		52,727		산근 91호표
인력소운반(콘크리트류)	리어카, L=30m, 주거지할증	1	m ³	51,273		51,273		산근 92호표
인력소운반(골재류)	리어카, L=30m, 주거지할증	1	m ³	41,398		41,398		산근 93호표
아스팔트표층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,952	501	12,062	389	산근 94호표
아스팔트중간층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,952	501	12,062	389	산근 95호표
아스팔트기층포설및다짐	본관, 가열, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,143	470	11,308	365	산근 96호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 야간할증	1	m ²	24,504	1,537	21,390	1,577	산근 97호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 l /a), 야간할증	1	m ²	187	1	186		산근 98호표
프라이밍코팅(수동식)	RSC-3(75 l /a), 야간할증	1	m ²	187	1	186		산근 99호표
아스팔트표층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,952	501	12,062	389	산근 100호표
아스팔트기층포설및다짐	본관, 중온, 소규모, 야간할증	1	m ²	12,143	470	11,308	365	산근 101호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 야간할증	1	m ²	24,504	1,537	21,390	1,577	산근 102호표
소파보수(표층)	A-Type, 야간할증		m ²	18,422	655	16,836	931	산근 103호표
콘크리트포장	인력포설(A-Type), t=15cm, 야간할증	1	m ²	37,406	2,117	35,289		산근 104호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모, 야간할증	1	m ²	24,504	1,537	21,390	1,577	산근 105호표
포장준눈절단및설치	야간할증	1	M	7,852	3,622	4,204	26	산근 106호표
보도용블록재설치	소형고압블럭, t=6cm, 야간할증	1	m ²	26,548	1,829	23,813	906	산근 107호표
용착식차선도색	실선, 황색, 주거지할증	1	m ²	32,750	28,729	3,620	401	산근 108호표
용착식차선도색	실선, 백색, 주거지할증	1	m ²	28,174	24,153	3,620	401	산근 109호표
용착식차선도색	실선, 청색, 주거지할증	1	m ²	32,978	28,957	3,620	401	산근 110호표

단 가 산 출

공 종	규 격	수량	단위	합 계	재료비	노무비	경 비	비 고
용착식차선도색	파선, 황색, 주거지할증	1	m ²	41,815	29,083	11,758	974	산근 111호표
용착식차선도색	파선, 백색, 주거지할증	1	m ²	37,240	24,508	11,758	974	산근 112호표
용착식차선도색	횡단보도, 주차장, 주거지할증	1	m ²	41,443	24,689	15,472	1,282	산근 113호표
용착식차선도색	문자, 기호, 백색, 주거지할증	1	m ²	60,898	25,529	32,663	2,706	산근 114호표
상온형(임시)차선도색	실선, 황색, 주거지할증	1	m ²	6,501	4,144	2,258	99	산근 115호표
상온형(임시)차선도색	실선, 백색, 주거지할증	1	m ²	5,992	3,635	2,258	99	산근 116호표
상온형(임시)차선도색	실선, 청색, 주거지할증	1	m ²	6,501	4,144	2,258	99	산근 117호표
상온형(임시)차선도색	파선, 황색, 주거지할증	1	m ²	9,021	4,305	4,517	199	산근 118호표
상온형(임시)차선도색	파선, 백색, 주거지할증	1	m ²	8,512	3,796	4,517	199	산근 119호표
상온형(임시)차선도색	횡단보도, 주차장, 백색, 주거지할증	1	m ²	10,103	3,898	5,943	262	산근 120호표
상온형(임시)차선도색	문자, 기호, 백색, 주거지할증	1	m ²	17,469	4,368	12,548	553	산근 121호표
안전등설치및철거	왕 카, 주거지할증	1	M	3,354			3,354	산근 122호표
경광등설치	주거지할증	1	EA	111,737			111,737	산근 123호표
물푸기	Ø150mm, 14.92kw	1	일	43,427	25,744	5,299	12,384	산근 124호표
공사현장청소	48개월	1	일	14,295			14,295	산근 125호표
하수도준설(흡입식)	B-Type, 주거지할증	1	m ³	399,107	55,138	273,735	70,234	산근 126호표
안전등설치및철거	왕 카, 야간할증	1	M	4,960			4,960	산근 127호표
경광등설치	야간할증	1	EA	152,231			152,231	산근 128호표
물푸기	Ø150mm, 14.92kw, 야간할증	1	일	48,065	25,744	9,937	12,384	산근 129호표
인력터파기	토사	1	m ³	61,529		61,529		산근 130호표
터파기	B/H 0.12m ² (50%)+인력(50%)	1	m ³	33,932	217	33,305	410	산근 131호표
되메우기 및 다짐(관상단)	인력+PC 1.5ton	1	m ³	17,071	568	16,304	199	산근 132호표

단 가 산 출

공 종	규 격	수량	단위	합 계	재료비	노무비	경 비	비 고
되메우기 및 다짐(관상단)	B/H 0.12㎡ (50%)+인력(50%)	1	㎡	15,162	922	13,487	753	산근 133호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	인력+몰다짐	1	㎡	19,721	253	19,338	130	산근 134호표
관기초부설 및 다짐(관주위)	B/H 0.12㎡ (50%)+인력(50%)	1	㎡	5,219	411	4,379	429	산근 135호표
굴착토 운반(L=2km)	B/H0.2+0T4.5Ton, 현장~가적치장	1	㎡	11,278	1,494	8,501	1,283	산근 136호표
굴착토상차비	B/H 0.2㎡, 토사	1	㎡	2,610	255	1,908	447	산근 137호표
유용토 운반(L=2km)	B/H1.0+0T4.5Ton, 가적치장~현장	1	㎡	9,657	1,437	6,951	1,269	산근 138호표
잔토처리	B/H1.0상차+덤프24.0T	1	㎡	14,336	4,354	6,364	3,618	산근 139호표
인력소운반(토사류)	리어카, L=30m	1	㎡	34,964		34,964		산근 140호표
인력소운반(모래류)	리어카, L=30m	1	㎡	36,817		36,817		산근 141호표
아스팔트포장깨기	소형브레이카	1	㎡	243,842	2,259	225,913	15,670	산근 142호표
아스팔트포장 절단	t=20cm이하	1	M	2,039	654	1,352	33	산근 143호표
콘크리트포장깨기	소형브레이카	1	㎡	243,842	2,259	225,913	15,670	산근 144호표
콘크리트포장 절단	t=20cm이하	1	M	2,292	753	1,502	37	산근 145호표
철근콘크리트 깨기	소형브레이카	1	㎡	286,226	2,652	265,202	18,372	산근 146호표
무근콘크리트 깨기	소형브레이카	1	㎡	243,842	2,259	225,913	15,670	산근 147호표
보도용 블록 인력철거	B-Type	1	㎡	4,587	155	4,236	196	산근 148호표
폐기물소운반(L=30m)	리어카, L=30m	1	㎡	44,585			44,585	산근 149호표
폐기물운반(L=2km)	B/H02상차+0T4.5Ton, 현장~가적치장	1	㎡	31,299			31,299	산근 150호표
아스팔트표층	소규모포설	1	㎡	7,323	501	6,433	389	산근 151호표
아스팔트기층	소규모포설	1	㎡	6,866	470	6,031	365	산근 152호표
보조기층포설및다짐	인력식 소규모	1	㎡	14,522	1,537	11,408	1,577	산근 153호표
택코팅(수동식)	RSC-4(40 ℓ /a)	1	㎡	100	1	99		산근 154호표

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<p>* 산근 1호표</p> <p>◆ 터파기(인력(100%), 보통토사) ; ㎡당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$</p> <p>1. 인력터파기(100%)</p> <p>☞ 25품셈 1편,3-2-1 P132</p> <p>※ 1일당 시공량 Q = 3.6 ㎡/일</p> <p style="padding-left: 20px;">특별인부 : $221,506 * 1인 / 3.6 * 1.15 = 70,758.8$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>	70,758.8		70,758.8	
소 계	70,758.8		70,758.8	
합 계	70,758.8		70,758.8	
합 계	70,758		70,758	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 2호표 ◆ 터파기(B/H 0.12㎡(90%)+인력(10%), 보통토사) ; ㎡당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ ※ 인력 10% + 기계 90% 1. 인력터파기(10%) ☞ 25품셈 1편, 3-2-1 P132 ※ 1일당 시공량 Q = 3.6 ㎡/일 특별인부 : $221,506 * 1인 / 3.6 * 0.1 * 1.15 = 7,075.8$	7,075.8		7,075.8	

소 계 2. 기계터파기(90%, B/H 0.12㎡) ☞ 25품셈 1편, 8-2-3 P266 $q = 0.12, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$ $E = 0.70 - 0.05 = 0.65$ $Cm = 18(135도)$ $Q = 3600 * 0.12 * 0.9 * 0.80 * 0.65 / 18 = 11.23M3/HR$ 재료비 : $4,882 / 11.23 * 0.9 = 391.2$ 노무비 : $57,077 / 11.23 * 0.9 * 1.15 = 5,260.4$ 경 비 : $9,226 / 11.23 * 0.9 = 739.3$	7,075.8		7,075.8	

소 계 합 계	6,390.9 13,466.7	391.2 391.2	5,260.4 12,336.2	739.3 739.3

합 계	13,466	391	12,336	739

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 3호표 ◆ 터파기(B/H 0.2㎡(90%)+인력(10%), 보통토사) ; ㎡당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ 1. 인력터파기(10%) ☞ 25품셈 1편,3-2-1 P132 ※ 1일당 시공량 Q = 3.6 ㎡/일 특별인부 : $221,506 * 1인 / 3.6 * 0.1 * 1.15 = 7,075.8$	7,075.8		7,075.8	

소 계 2. 기계터파기(90%), B/H 0.2㎡ ☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266 $q = 0.2, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$ $E = 0.70 - 0.05 = 0.65$ $C_m = 18(135도)$ $Q = 3600 * 0.2 * 0.9 * 0.80 * 0.65 / 18 = 18.72M3/HR$ 재료비 : $7,629 / 18.72 * 0.9 = 366.7$ 노무비 : $57,077 / 18.72 * 0.9 * 1.15 = 3,155.6$ 경 비 : $13,399 / 18.72 * 0.9 = 644.1$	7,075.8		7,075.8	

소 계 합 계	4,166.4	366.7	3,155.6	644.1

합 계	11,241	366	10,231	644

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 4호표 ◆ 터파기(B/H 0.6㎡(90%)+인력(10%), 보통토사) ; ㎡당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ 1. 인력터파기(10%) ☞ 25품셈 1편,3-2-1 P132 ※ 1일당 시공량 Q = 3.6 ㎡/일 특별인부 : $221,506 * 1인 / 3.6 * 0.1 * 1.15 = 7,075.8$	7,075.8		7,075.8	
소 계	7,075.8		7,075.8	
2. 기계터파기(90%), B/H 0.6㎡ ☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266 $q = 0.6, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$ $E = 0.70 - 0.05 = 0.65$ $C_m = 20(135도)$ $Q = 3600 * 0.6 * 0.9 * 0.80 * 0.65 / 20 = 50.54M3/HR$ 재료비 : $15,691 / 50.54 * 0.9 = 279.4$ 노무비 : $57,077 / 50.54 * 0.9 * 1.15 = 1,168.8$ 경 비 : $22,791 / 50.54 * 0.9 = 405.8$	279.4	279.4	1,168.8	405.8
소 계	1,854.0	279.4	1,168.8	405.8
합 계	8,929.8	279.4	8,244.6	405.8
합 계	8,928	279	8,244	405

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 5호표				
◆ 되메우기및다짐(인력+PC 1.5ton, 토사) ; m³당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
1. 인 력(100%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-3 P141				
흙 다지기(다짐두께30cm, 토사)				
※ 1일당 시공량 : $Qd = 24 \text{ m}^3/\text{일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = 24 \text{ m}^3/\text{일} / 8\text{hr} = 3 \text{ m}^3/\text{hr}$				

1) 배치인원				
(1) 특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 24 * 1.15 = 10,613.8$	10,613.8		10,613.8	
(2) 보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 24 * 1.15 = 8,136.4$	8,136.4		8,136.4	

소 계	18,750.2		18,750.2	
2) 사용기계				
(1) 플레이트컴팩터 (1.5ton)				
재료비 : $1,705 / 3.00 = 568.3$	568.3	568.3		
경 비 : $599 / 3.00 = 199.6$	199.6			199.6

소 계	767.9	568.3		199.6
합 계	19,518.1	568.3	18,750.2	199.6

합 계	19,517	568	18,750	199

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 6호표				
◆ 되메우기및다짐(관상단)(B/H 0.12㎡+PC 1.5ton) ; ㎡당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
1. 되메우기 및 다짐(B/H 0.12㎡, 90%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-6 P142				
※ 1일당 시공량 : Qd = 98 ㎡/일				
※ 시간당 시공량 : Q = 98 ㎡/일 / 8 hr/일 = 12.25 ㎡/hr				

1) 배치인원				
(1) 특별인부 : 221,506 * 1인 / 98 * 0.9 * 1.15 = 2,339.3	2,339.3		2,339.3	
(2) 보통인부 : 169,804 * 1인 / 98 * 0.9 * 1.15 = 1,793.3	1,793.3		1,793.3	

소 계	4,132.6		4,132.6	
2) 사용기계				
(1) 굴착기 (B/H 0.12㎡)				
재료비 : 4,882 / 12.25 * 0.9 = 358.6	358.6	358.6		
노무비 : 57,077 / 12.25 * 0.9 * 1.15 = 4,822.4	4,822.4		4,822.4	
경 비 : 9,226 / 12.25 * 0.9 = 677.8	677.8			677.8
(2) 진동롤러 (핸드가이드식 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 12.25 * 0.9 = 230.2	230.2	230.2		
경 비 : 1,902 / 12.25 * 0.9 = 139.7	139.7			139.7
(3) 살수차 (5500ℓ)				
재료비 : 15,245 / 12.25 * 0.5 * 0.9 = 560.0	560.0	560.0		
노무비 : 49,479 / 12.25 * 0.5 * 0.9 * 1.15 = 2,090.2	2,090.2		2,090.2	
경 비 : 9,765 / 12.25 * 0.5 * 0.9 = 358.7	358.7			358.7

소 계	9,237.6	1,148.8	6,912.6	1,176.2
2. 인 력(10%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-3 P141				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
흙 다지기(다짐두께30cm, 토사) ※ 1일당 시공량 : $Q_d = 24 \text{ m}^3/\text{일}$ ※ 시간당 시공량 : $Q = 24 \text{ m}^3/\text{일} / 8\text{hr} = 3 \text{ m}^3/\text{hr}$				

1) 배치인원				
(1) 특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 24 * 0.1 * 1.15 = 1,061.3$	1,061.3		1,061.3	
(2) 보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 24 * 0.1 * 1.15 = 813.6$	813.6		813.6	

소 계	1,874.9		1,874.9	
2) 사용기계				
플레이트컴팩터 (1.5ton)				
재료비 : $1,705 / 3.00 * 0.1 = 56.8$	56.8	56.8		
경 비 : $599 / 3.00 * 0.1 = 19.9$	19.9			19.9

소 계	76.7	56.8		19.9
합 계	15,321.8	1,205.6	12,920.1	1,196.1

합 계	15,321	1,205	12,920	1,196

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 7호표				
◆ 되메우기및다짐(관상단)(B/H 0.2㎡+PC 1.5ton) ; ㎡당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
1. 되메우기 및 다짐(B/H 0.2㎡, 90%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-6 P142				
※ 1일당 시공량 : $Qd = 130 \text{ m}^3/\text{일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = 130 \text{ m}^3/\text{일} / 8 \text{ hr}/\text{일} = 16.25 \text{ m}^3/\text{hr}$				

1) 배치인원				
(1) 특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 130 * 0.9 * 1.15 = 1,763.5$	1,763.5		1,763.5	
(2) 보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 130 * 0.9 * 1.15 = 1,351.9$	1,351.9		1,351.9	

소 계				
	3,115.4		3,115.4	
2) 사용기계				
(1) 굴착기 (B/H 0.2㎡)				
재료비 : $7,629 / 16.25 * 0.9 = 422.5$	422.5	422.5		
노무비 : $57,077 / 16.25 * 0.9 * 1.15 = 3,635.3$	3,635.3		3,635.3	
경 비 : $13,399 / 16.25 * 0.9 = 742.0$	742.0			742.0
(2) 진동롤러 (핸드가이드식 0.7ton)				
재료비 : $3,134 / 16.25 * 0.9 = 173.5$	173.5	173.5		
경 비 : $1,902 / 16.25 * 0.9 = 105.3$	105.3			105.3
(3) 살수차 (5500ℓ)				
재료비 : $15,245 / 16.25 * 0.5 * 0.9 = 422.1$	422.1	422.1		
노무비 : $49,479 / 16.25 * 0.5 * 0.9 * 1.15 = 1,575.7$	1,575.7		1,575.7	
경 비 : $9,765 / 16.25 * 0.5 * 0.9 = 270.4$	270.4			270.4

소 계				
	7,346.8	1,018.1	5,211.0	1,117.7
2. 인 력(10%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-3 P141				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
흙 다지기(다짐두께30cm, 토사) ※ 1일당 시공량 : $Q_d = 24 \text{ m}^3/\text{일}$ ※ 시간당 시공량 : $Q = 24 \text{ m}^3/\text{일} / 8\text{hr} = 3 \text{ m}^3/\text{hr}$				
<hr/>				
1) 배치인원				
(1) 특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 24 * 0.1 * 1.15 = 1,061.3$	1,061.3		1,061.3	
(2) 보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 24 * 0.1 * 1.15 = 813.6$	813.6		813.6	
<hr/>				
소 계	1,874.9		1,874.9	
2) 사용기계				
플레이트컴팩터 (1.5ton)				
재료비 : $1,705 / 3.00 * 0.1 = 56.8$	56.8	56.8		
경 비 : $599 / 3.00 * 0.1 = 19.9$	19.9			19.9
<hr/>				
소 계	76.7	56.8		19.9
합 계	12,413.8	1,074.9	10,201.3	1,137.6
<hr/>				
합 계	12,412	1,074	10,201	1,137

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
$Qq = 7.46 / 0.10 = 74.6$ 재 료 비 : $15,245 / 74.60 * t_o = 126.7 \text{ W/m}^3$ 노 무 비 : $49,479 / 74.60 * 1.15 = 762.7 \text{ W/m}^3$ 경 비 : $9,765 / 74.60 = 130.8 \text{ W/m}^3$	126.7	126.7		
	762.7		762.7	
	130.8			130.8
소 계	1,147.2	253.7	762.7	130.8
합 계	22,627.4	253.7	22,242.9	130.8
합 계	22,625	253	22,242	130

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
$Qq = 7.46 / 0.10 = 74.6$ 재 료 비 : $15,245 / 74.60 * t_o = 126.7 \text{ W/m}^3$ 노 무 비 : $49,479 / 74.60 * 1.15 = 762.7 \text{ W/m}^3$ 경 비 : $9,765 / 74.60 = 130.8 \text{ W/m}^3$	126.7	126.7		
	762.7		762.7	
	130.8			130.8
소 계	1,147.2	253.7	762.7	130.8
합 계	22,627.4	253.7	22,242.9	130.8
합 계	22,625	253	22,242	130

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 10호표</p> <p>◆ 모래부설및다짐(관주위) (B/H 0.12㎡(90%)+인력(10%)+물다짐) ; ㎡당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$</p> <p>1. 자재대(모래) : 별도</p> <p>2. 기 계 (굴착기 0.12㎡, 90%)</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-3 P266</p> <p>$q = 0.12\text{㎡}$, $K = 1.1$, $f = 0.9/1.15 = 0.78$</p> <p>$Cm = 18 \text{ sec}(135^\circ)$, $E = 0.75$</p> <p>$Q = 3600 * q * K * f * E / Cm = 15.44 \text{ ㎡/hr}$</p> <p>재료비 : $4,882 / 15.44 * 0.9 = 284.5 \text{ W/㎡}$</p> <p>노무비 : $57,077 / 15.44 * 0.9 * 1.15 = 3,826.0 \text{ W/㎡}$</p> <p>경 비 : $9,226 / 15.44 * 0.9 = 537.7 \text{ W/㎡}$</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>3. 인 력(10%)</p> <p>☞ 24품셈 1편, 3-2-1 P136</p> <p>보통인부 : $169,804 * 0.11 * 0.1 * 1.15 = 2,148.0 \text{ W/㎡}$</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>4. 살수비(살수-물탱크 5500 ℓ)</p> <p>※ 소요살수량</p> <p>QMC(자연상태함수비) = 13%</p> <p>NMC(적정다짐함수비) = 8%</p> <p>필요함수비 = $QMC - NMC = 13\% - 8\% = 5\%$</p> <p>$5\% = W / (2.0 \text{ t/㎡}) * 100$</p> <p>$0.05 = W / 2.0$</p> <p>$W(\text{㎡당 소요살수량}) = 0.10 \text{ t/㎡}$</p> <p>1) 용수비(㎡당)</p>	<p>284.5</p> <p>3,826.0</p> <p>537.7</p> <hr/> <p>4,648.2</p> <p>2,148.0</p> <hr/> <p>2,148.0</p>	<p>284.5</p> <p>3,826.0</p> <p>2,148.0</p>	<p>3,826.0</p> <p>2,148.0</p> <p>2,148.0</p>	<p>537.7</p> <p>537.7</p>

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
m^3 당 용수비 : $1,270 * 0.10 = 127.0$ 2) 살수비(L=1.0km) $L = 1.0km$, $V = 5.5m^3$ $E = 0.9$ (국도건설공사 실무요령참조) $t1 = 5min$ (흡입준비) $t2 = 1/25 * 2 * 60 = 4.8 min$ (운반시간) $t3 = 10min$ (흡입시간) $t4 = 20min$ (살수시간) $cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 39.8 min$ $to = (t2 + t4) / cm = 0.62 min$ $Qw = 60 * V * E / cm = 7.46 ton/hr$ $Qq = 7.46 / 0.10 = 74.6$ 재 료 비 : $15,245 / 74.60 * to = 126.7 W/m^3$ 노 무 비 : $49,479 / 74.60 * 1.15 = 762.7 W/m^3$ 경 비 : $9,765 / 74.60 = 130.8 W/m^3$	127.0	127.0		
소 계	1,147.2	253.7	762.7	130.8
합 계	7,943.4	538.2	6,736.7	668.5
합 계	7,942	538	6,736	668

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 11호표</p> <p>◆ 모래부설및다짐(관주위) (B/H 0.2㎡(90%)+인력(10%)+물다짐) ; ㎡당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>1. 자재대(모래) : 별도</p> <p>2. 기 계 (굴착기 0.2㎡, 90%)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266</p> <p>q = 0.2㎡ , K = 1.1 , f = 0.9/1.15 = 0.78</p> <p>Cm = 18 sec(135°) , E = 0.75</p> <p>Q = 3600 * q * K * f * E / Cm = 25.74 ㎡/hr</p> <p>재료비 : 7,629 / 25.74 * 0.9 = 266.7 W/㎡</p> <p>노무비 : 57,077 / 25.74 * 0.9 * 1.15 = 2,295.0 W/㎡</p> <p>경 비 : 13,399 / 25.74 * 0.9 = 468.4 W/㎡</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>3. 인 력(10%)</p> <p>☞ 24품셈 1편,3-2-1 P136</p> <p>보통인부 : 169,804 * 0.11 * 0.1 * 1.15 = 2,148.0 W/㎡</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>4. 살수비(살수-물탱크 5500 ℓ)</p> <p>※ 소요살수량</p> <p>QMC(자연상태함수비) = 13%</p> <p>NMC(적정다짐함수비) = 8%</p> <p>필요함수비 = QMC - NMC = 13% - 8% = 5%</p> <p>5% = W / (2.0 t/㎡) x 100</p> <p>0.05 = W / 2.0</p> <p>W(㎡당 소요살수량) = 0.10 t/㎡</p> <p>1) 용수비(㎡당)</p>	<p style="text-align: center;">3,030.1</p>	<p style="text-align: center;">266.7</p>	<p style="text-align: center;">2,295.0</p>	<p style="text-align: center;">468.4</p>
<p style="text-align: center;">소 계</p>	<p style="text-align: center;">2,148.0</p>		<p style="text-align: center;">2,148.0</p>	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
m^3 당 용수비 : $1,270 * 0.10 = 127.0$ 2) 살수비(L=1.0km) $L = 1.0km$, $V = 5.5m^3$ $E = 0.9$ (국도건설공사 실무요령참조) $t1 = 5min$ (흡입준비) $t2 = 1/25 * 2 * 60 = 4.8 min$ (운반시간) $t3 = 10min$ (흡입시간) $t4 = 20min$ (살수시간) $cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 39.8 min$ $to = (t2 + t4) / cm = 0.62 min$ $Qw = 60 * V * E / cm = 7.46 ton/hr$ $Qq = 7.46 / 0.10 = 74.6$ 재 료 비 : $15,245 / 74.60 * to = 126.7 W/m^3$ 노 무 비 : $49,479 / 74.60 * 1.15 = 762.7 W/m^3$ 경 비 : $9,765 / 74.60 = 130.8 W/m^3$	127.0	127.0		
	126.7	126.7		
	762.7		762.7	
	130.8			130.8
소 계	1,147.2	253.7	762.7	130.8
합 계	6,325.3	520.4	5,205.7	599.2
합 계	6,324	520	5,205	599

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 12호표</p> <p>◆ 모래부설및다짐(관주위) (B/H 0.6㎡(90%)+인력(10%)+물다짐) ; ㎡당</p> <p>☞ 지세별 활증 : 주거지 활증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>1. 자재대(모래) : 별도</p> <p>2. 기 계 (굴착기 0.6㎡, 90%)</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-3 P266</p> <p>q = 0.6㎡, K = 1.1, f = 0.9/1.15 = 0.78</p> <p>Cm = 20 sec(135°), E = 0.75</p> <p>Q = 3600 * q * K * f * E / Cm = 69.5 ㎡/hr</p> <p>재료비 : 15,691 / 69.50 * 0.9 = 203.1 W/㎡</p> <p>노무비 : 57,077 / 69.50 * 0.9 * 1.15 = 849.9 W/㎡</p> <p>경 비 : 22,791 / 69.50 * 0.9 = 295.1 W/㎡</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>3. 인 력(10%)</p> <p>☞ 24품셈 1편, 3-2-1 P136</p> <p>보통인부 : 169,804 * 0.11 * 0.1 * 1.15 = 2,148.0 W/㎡</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>4. 살수비(살수-물탱크 5500 ℓ)</p> <p>※ 소요살수량</p> <p>QMC(자연상태함수비) = 13%</p> <p>NMC(적정다짐함수비) = 8%</p> <p>필요함수비 = QMC - NMC = 13% - 8% = 5%</p> <p>5% = W / (2.0 t/㎡) x 100</p> <p>0.05 = W / 2.0</p> <p>W(㎡당 소요살수량) = 0.10 t/㎡</p> <p>1) 용수비(㎡당)</p>	203.1	203.1	849.9	295.1
소 계	1,348.1	203.1	849.9	295.1
소 계	2,148.0		2,148.0	
소 계	2,148.0		2,148.0	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
m^3 당 용수비 : $1,270 * 0.10 = 127.0$ 2) 살수비(L=1.0km) $L = 1.0km$, $V = 5.5m^3$ $E = 0.9$ (국도건설공사 실무요령참조) $t1 = 5min$ (흡입준비) $t2 = 1/25 * 2 * 60 = 4.8 min$ (운반시간) $t3 = 10min$ (흡입시간) $t4 = 20min$ (살수시간) $cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 39.8 min$ $to = (t2 + t4) / cm = 0.62 min$ $Qw = 60 * V * E / cm = 7.46 ton/hr$ $Qq = 7.46 / 0.10 = 74.6$ 재 료 비 : $15,245 / 74.60 * to = 126.7 W/m^3$ 노 무 비 : $49,479 / 74.60 * 1.15 = 762.7 W/m^3$ 경 비 : $9,765 / 74.60 = 130.8 W/m^3$	127.0	127.0		
재 료 비 : $15,245 / 74.60 * to = 126.7 W/m^3$ 노 무 비 : $49,479 / 74.60 * 1.15 = 762.7 W/m^3$ 경 비 : $9,765 / 74.60 = 130.8 W/m^3$	126.7	126.7		
노 무 비 : $49,479 / 74.60 * 1.15 = 762.7 W/m^3$	762.7		762.7	
경 비 : $9,765 / 74.60 = 130.8 W/m^3$	130.8			130.8
소 계	1,147.2	253.7	762.7	130.8
합 계	4,643.3	456.8	3,760.6	425.9
합 계	4,641	456	3,760	425

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 13호표</p> <p>◆ 인력소운반(모래류) L=30m(인력100%) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(인력, 지게운반)-100%</p> <p>1) 모래류</p> <p>$V = 2000M/HR, \quad T = 450\text{분}$</p> <p>$L = 30M, \quad t0 = 1.5\text{분}$</p> <p>$rt = 1900Kg/m³$</p> <p>$q = 25Kg / rt = 0.013 \text{ m}³$</p> <p>$N = V*T / (120*L + V*t0) = 136.36$</p> <p>$Q = N * q = 1.773 \text{ m}³$</p> <p>노무비 : $1인*169,804 / 1.773 * 1.15 = 110,137.9$</p>	110,137.9		110,137.9	
<p>소 계</p>	110,137.9		110,137.9	
<p>합 계</p>	110,137.9		110,137.9	
<p>합 계</p>	110,137		110,137	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 14호표</p> <p>◆ 인력소운반(모래류) L=30m(인력50%+리어카50%) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(인력, 지게운반)-50%</p> <p>1) 모래류</p> <p>V = 2000M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 1.5분</p> <p>rt = 1900Kg/m³</p> <p>q = 25Kg / rt = 0.013 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 136.36</p> <p>Q = N * q = 1.773 m³</p> <p>노무비 : 1인*169,804 / 1.773 * 1.15 * 0.5 = 55,068.9</p>	55,068.9		55,068.9	
소 계	55,068.9		55,068.9	
<p>2. 소운반(리어카)-50%</p> <p>1) 모래류</p> <p>V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 5분</p> <p>rt = 1900Kg/m³</p> <p>q = 250Kg / rt = 0.132 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p>Q = N * q = 9.224 m³</p> <p>노무비 : 2인*169,804 / 9.224 * 1.15 * 0.5 = 21,170.2</p>	21,170.2		21,170.2	
소 계	21,170.2		21,170.2	
합 계	76,239.1		76,239.1	
합 계	76,239		76,239	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 15호표</p> <p>◆ 인력소운반(토사류) L=30m(인력100%) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(인력, 지게운반)-100%</p> <p>1) 토사류</p> <p>$V = 2000M/HR, \quad T = 450\text{분}$</p> <p>$L = 30M, \quad t0 = 1.5\text{분}$</p> <p>$rt = 1800Kg/m^3$</p> <p>$q = 25Kg / rt = 0.014 \text{ m}^3$</p> <p>$N = V * T / (120 * L + V * t0) = 136.36$</p> <p>$Q = N * q = 1.909 \text{ m}^3$</p> <p>노무비 : $1인 * 169,804 / 1.909 * 1.15 = 102,291.5$</p>	102,291.5		102,291.5	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	102,291.5		102,291.5	
<p>합 계</p>	102,291		102,291	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 16호표</p> <p>◆ 인력소운반(토사류) L=30m(인력50%+리어카50%) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(인력, 지게운반)-50%</p> <p>1) 토사류</p> <p style="margin-left: 20px;">V = 2000M/HR, T = 450분</p> <p style="margin-left: 20px;">L = 30M, t0 = 1.5분</p> <p style="margin-left: 20px;">rt = 1800Kg/m³</p> <p style="margin-left: 20px;">q = 25Kg / rt = 0.014 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">N = V*T / (120*L + V*t0) = 136.36</p> <p style="margin-left: 20px;">Q = N * q = 1.909 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">노무비 : 1인*169,804 / 1.909 * 1.15 * 0.5 = 51,145.7</p>	51,145.7		51,145.7	
소 계	51,145.7		51,145.7	
<p>2. 소운반(리어카)-50%</p> <p>1) 토사류</p> <p style="margin-left: 20px;">V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p style="margin-left: 20px;">L = 30M, t0 = 5분</p> <p style="margin-left: 20px;">rt = 1800Kg/m³</p> <p style="margin-left: 20px;">q = 250Kg / rt = 0.139 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p style="margin-left: 20px;">Q = N * q = 9.713 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">노무비 : 2인*169,804 / 9.713 * 1.15 * 0.5 = 20,104.4</p>	20,104.4		20,104.4	
소 계	20,104.4		20,104.4	
합 계	71,250.1		71,250.1	
합 계	71,250		71,250	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 17호표</p> <p>◆ 인력소운반(모래류) L=30m(리어카) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)</p> <p>1) 모래류</p> <p>V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 5분</p> <p>rt = 1900Kg/m³</p> <p>q = 250Kg / rt = 0.132 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p>Q = N * q = 9.224 m³</p> <p>노무비 : 2인*169,804 / 9.224 * 1.15 = 42,340.5</p>	42,340.5		42,340.5	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	42,340.5		42,340.5	
<p>합 계</p>	42,340		42,340	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 18호표</p> <p>◆ 인력소운반(토사류) L=30m(리어카) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)</p> <p>1) 토사류</p> <p>V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 5분</p> <p>rt = 1800Kg/m³</p> <p>q = 250Kg / rt = 0.139 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p>Q = N * q = 9.713 m³</p> <p>노무비 : 2인*169,804 / 9.713 * 1.15 = 40,208.9</p>	40,208.9		40,208.9	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	40,208.9		40,208.9	
<p>합 계</p>	40,208		40,208	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 19호표</p> <p>◆ 굴착토(소운반)상차비(토사) B/H 0.2m³ ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>1. 상 차 (굴착기 0.2m³)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266</p> <p>q = 0.2, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8</p> <p>E = 0.75, Cm = 13(45도)</p> <p>Q = 3600 * q * K * f * E / Cm = 29.91M³/HR</p> <p>재료비 : 7,629 / 29.91 = 255.0</p> <p>노무비 : 57,077 / 29.91 * 1.15 = 2,194.5</p> <p>경 비 : 13,399 / 29.91 = 447.9</p>				
<p>소 계</p> <p>◎ 운반 : 4.5 D/T "</p> <p>◎ 운반거리 L=2.0KM</p> <div style="text-align: center; margin: 10px 0;"> $\begin{array}{ccccc} \text{현장} & \xrightarrow[V=20\text{Km/h}]{L=2.0\text{Km}} & \text{가적치장} & \xrightarrow[V=25\text{Km/h}]{L=2.0\text{Km}} & \text{현장} \end{array}$ </div> <p>2. 운 반 (4.5 TON D.T)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282</p> <p>L = 2.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.25= 0.8</p> <p>T = 4.5TON, q = T/1.8*1.25 = 3.13 m³/대</p> <p>qs = 0.2, K = 0.9, n = q / (qs * K) = 17.39</p> <p>cms = 13sec, Es = 0.70</p> <p>t1 = (cms * n) / (60 * Es) = 5.38 분</p> <p>t2=((L/20)+(L/25)) * 60 = 10.8 분</p> <p>t3 = 0.8, t4 = 0.42, t5 = 3.77(인력덮개설치)</p> <p>Cm = 5.38 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 21.17 분</p> <p>Q = (60 * q * f * E) / Cm = 6.39 m³/hr</p> <p>재료비 : 8,700 / 6.39 = 1,361.5 W/m³</p>	<p>255.0</p> <p>2,194.5</p> <p>447.9</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>2,897.4</p> <p>1,361.5</p>	<p>255.0</p> <p></p> <p></p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>255.0</p> <p>1,361.5</p>	<p></p> <p>2,194.5</p> <p></p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>2,194.5</p>	<p></p> <p></p> <p>447.9</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>447.9</p>

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
노무비 : $49,479 / 6.39 * 1.15 = 8,904.6 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $7,472 / 6.39 = 1,169.3 \text{ W/m}^2$	8,904.6		8,904.6	
	1,169.3			1,169.3
소 계	11,435.4	1,361.5	8,904.6	1,169.3
합 계	14,332.8	1,616.5	11,099.1	1,617.2
합 계	14,332	1,616	11,099	1,617

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 20호표				
◆ 굴착토운반(L=2.0KM) (현장~가적치장) ; m³당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
◎ 운반 : 4.5 D/T "				
◎ 운반거리 L=2.0KM				
$\begin{array}{ccccc} & L=2.0\text{Km} & & L=2.0\text{Km} & \\ \text{현장} & \xrightarrow{\hspace{2cm}} & \text{가적치장} & \xrightarrow{\hspace{2cm}} & \text{현장} \\ & V=20\text{Km/h} & & V=25\text{Km/h} & \end{array}$				
1. 운 반 (4.5 TON D.T)				
☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282				
L = 2.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.25= 0.8				
T = 4.5TON, q = T/1.8*1.25 = 3.13 m³/대				
qs = 0.2, K = 0.9, n = q / (qs * K) = 17.39				
cms = 18sec(135°), Es = 0.70				
t1 = (cms * n) / (60 * Es) = 7.45 분				
t2=((L/20)+(L/25)) * 60 = 10.8 분				
t3 = 0.8, t4 = 0.42, t5 = 3.77(인력덮개설치)				
Cm = 7.45 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 23.24 분				
Q = (60 * q * f * E) / Cm = 5.82 m³/hr				
재료비 : 8,700 / 5.82 = 1,494.8 W/m³	1,494.8	1,494.8		
노무비 : 49,479 / 5.82 * 1.15 = 9,776.7 W/m³	9,776.7		9,776.7	
경 비 : 7,472 / 5.82 = 1,283.8 W/m³	1,283.8			1,283.8

소 계	12,555.3	1,494.8	9,776.7	1,283.8
합 계	12,555.3	1,494.8	9,776.7	1,283.8
합 계	12,553	1,494	9,776	1,283

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 21호표</p> <p>◆ 굴착토운반(L=2.0KM) (현장~가적치장) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>◎ 운반 : 4.5 D/T "</p> <p>◎ 운반거리 L=2.0KM</p> <div style="text-align: center; margin: 10px 0;"> $\begin{array}{ccccc} & L=2.0\text{Km} & & L=2.0\text{Km} & \\ \text{현장} & \xrightarrow{\hspace{2cm}} & \text{가적치장} & \xrightarrow{\hspace{2cm}} & \text{현장} \\ & V=20\text{Km/h} & & V=25\text{Km/h} & \end{array}$ </div> <p>1. 운 반 (4.5 TON D.T)</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-8 P282</p> <p>L = 2.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.25 = 0.8</p> <p>T = 4.5TON, q = T/1.8*1.25 = 3.13 m³/대</p> <p>qs = 0.6, K = 0.9, n = q / (qs * K) = 5.8</p> <p>cms = 20sec(135°), Es = 0.70</p> <p>t1 = (cms * n) / (60 * Es) = 2.76 분</p> <p>t2 = ((L/20)+(L/25)) * 60 = 10.8 분</p> <p>t3 = 0.8, t4 = 0.42, t5 = 3.77(인력덮개설치)</p> <p>Cm = 2.76 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 18.55 분</p> <p>Q = (60 * q * f * E) / Cm = 7.29 m³/hr</p> <p>재료비 : 8,700 / 7.29 = 1,193.4 W/m³</p> <p>노무비 : 49,479 / 7.29 * 1.15 = 7,805.3 W/m³</p> <p>경 비 : 7,472 / 7.29 = 1,024.9 W/m³</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>				
	1,193.4	1,193.4		
	7,805.3		7,805.3	
	1,024.9			1,024.9
소 계	10,023.6	1,193.4	7,805.3	1,024.9
합 계	10,023.6	1,193.4	7,805.3	1,024.9
합 계	10,022	1,193	7,805	1,024

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
노무비 : $49,479 / 7.81 * 1.15 = 7,285.6 \text{ W/m}^3$ 경 비 : $7,472 / 7.81 = 956.7 \text{ W/m}^3$	7,285.6		7,285.6	
	956.7			956.7
소 계	9,356.2	1,113.9	7,285.6	956.7
합 계	10,701.9	1,437.9	7,994.6	1,269.4
합 계	10,700	1,437	7,994	1,269

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 23호표</p> <p>◆ 잔토처리(토사) ; 굴착기1.0㎡상차 + 24.0 D.T</p> <p>※ 공 사 명 : *** 공사(토석정보공유시스템 활용, 2025년 부산 시지침)</p> <p>※ 공 시 일 : ****-**-**</p> <p>※ 주 소 : ***</p> <p>※ 발주기관 : ***(***-**-****)</p> <p>※ 시공업체 : ***(***-**-****)</p> <p>※ 감리업체 : ***(***-**-****)</p> <p>※ 설계업체 : ***(***-**-****)</p> <p>1. 상 차 (굴착기 1.0㎡)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266</p> <p style="margin-left: 20px;">$q = 1.0, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$</p> <p style="margin-left: 20px;">$E = 0.75, C_m = 21(135도)$</p> <p style="margin-left: 20px;">$Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 92.57M^3/HR$</p> <p>재료비 : 29,999 / 92.57 = 324.0</p> <p>노무비 : 57,077 / 92.57 = 616.5</p> <p>경 비 : 28,955 / 92.57 = 312.7</p>	324.0	324.0	616.5	312.7
<p style="text-align: center;">소 계</p> <p>2. 운 반 (24.0 TON D.T)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282</p> <p style="margin-left: 20px;">$L = 20.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.25= 0.8$</p> <p style="margin-left: 20px;">$T = 24.0TON, q = T/1.8*1.25 = 16.67 m^3/대$</p> <p style="margin-left: 20px;">$q_s = 1.0, K = 0.9, n = q / (q_s * K) = 18.52$</p> <p style="margin-left: 20px;">$c_m = 21(sec), E_s = 0.60$</p> <p style="margin-left: 20px;">$t_1 = (c_m * n) / (60 * E_s) = 10.8 분$</p> <p style="margin-left: 20px;">$t_2 = 60.00 분(운반거리조건표 참조)$</p> <p style="margin-left: 20px;">$t_3 = 0.8, t_4 = 0.42, t_5 = 0.50(자동덮개설치)$</p> <p style="margin-left: 20px;">$C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 72.52 분$</p> <p style="margin-left: 20px;">$Q = (60 * q * f * E) / C_m = 9.93 m^3/hr$</p>	1,253.2	324.0	616.5	312.7

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
재료비 : $40,024 / 9.93 = 4,030.6 \text{ ₩/㎡}$	4,030.6	4,030.6		
노무비 : $57,077 / 9.93 = 5,747.9 \text{ ₩/㎡}$	5,747.9		5,747.9	
경 비 : $(32,323 + 499) / 9.93 = 3,305.3 \text{ ₩/㎡}$	3,305.3			3,305.3
소 계	13,083.8	4,030.6	5,747.9	3,305.3
합 계	14,337.0	4,354.6	6,364.4	3,618.0
합 계	14,336	4,354	6,364	3,618

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 24호표				
◆ 아스팔트포장깨기(소형브레이카) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편,3-1-1 P1103				
※ 일당 시공량 : Qd = 2.7 m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 2.7 / 8 hr = 0.34 m ² /hr				
1. 아스팔트포장깨기				
1) 배치인원				
착암공 : 220,081 * 2 인 / 2.7 * 1.15 = 187,476.4 W/m ²	187,476.4		187,476.4	
보통인부 : 169,804 * 1 인 / 2.7 * 1.15 = 72,323.9 W/m ²	72,323.9		72,323.9	
<hr/>				
소 계	259,800.3		259,800.3	
2) 소형브레이커(1.5m ² /min, 전기식)				
경 비 : 333 * 8 hr * 2 대 / 0.34 = 15,670.5 W/m ²	15,670.5			15,670.5
<hr/>				
소 계	15,670.5			15,670.5
3) 잡재료비(노무비의 1%)				
재 료 비 : 259,800.3 * 0.01 = 2,598.0 W/m ²	2,598.0	2,598.0		
<hr/>				
소 계	2,598.0	2,598.0		
합 계	278,068.8	2,598.0	259,800.3	15,670.5
<hr/>				
합 계	278,068	2,598	259,800	15,670

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 25호표 ◆ 아스팔트포장깨기(T=30cm 미만) ; m ² 당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 포장깨기 (대형브레이카+굴착기 0.12m ²) $Q = 3.0 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $4,882 / 3.0 = 1,627.3 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 3.0 * 1.15 = 21,879.5 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $(2,926+9,226) / 3.0 = 4,050.6 \text{ W/m}^2$	1,627.3	1,627.3	21,879.5	4,050.6
소 계	27,557.4	1,627.3	21,879.5	4,050.6
2. 치즐 소모비 (0.12 m ²) $(0.008 \text{ 본/hr} * 83,000) / 3.0 = 221.3 \text{ W/m}^2$	221.3	221.3		
소 계	221.3	221.3		
3. 보조인부 $1\text{인} * 169,804 / (8 * 3.0) * 1.15 = 8,136.4 \text{ W/m}^2$	8,136.4		8,136.4	
소 계	8,136.4		8,136.4	
합 계	35,915.1	1,848.6	30,015.9	4,050.6
합 계	35,913	1,848	30,015	4,050

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 26호표				
◆ 아스팔트포장깨기(T=30cm 미만) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308				
1. 포장깨기 (대형브레이카+굴착기 0.2m ²)				
Q = 4.1 m ³ /hr				
재료비 : 7,629 / 4.1 = 1,860.7 W/m ²				
노무비 : 57,077 / 4.1 * 1.15 = 16,009.4 W/m ²				
경 비 : (2,926+13,399) / 4.1 = 3,981.7 W/m ²				

소 계				
21,851.8 1,860.7 16,009.4 3,981.7				
2. 치즐 소모비 (0.2 m ²)				
(0.008 본/hr * 83,000) / 4.1 = 161.9 W/m ²				

소 계				
161.9 161.9				
3. 보조인부				
1인 * 169,804 / (8 * 4.1) * 1.15 = 5,953.4 W/m ²				

소 계				
5,953.4				
합 계				
27,967.1 2,022.6 21,962.8 3,981.7				

합 계				
27,965 2,022 21,962 3,981				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 27호표</p> <p>◆ 아스팔트포장깨기(T=30cm 미만) ; m²당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308</p> <p>1. 포장깨기 (대형브레이카+굴착기 0.6 m²)</p> <p style="padding-left: 20px;">Q = 16.0 m³/hr</p> <p style="padding-left: 20px;">재료비 : 15,691 / 16.0 = 980.6 W/m²</p> <p style="padding-left: 20px;">노무비 : 57,077 / 16.0 * 1.15 = 4,102.4 W/m²</p> <p style="padding-left: 20px;">경 비 : (9,100+22,791) / 16.0 = 1,993.1 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>2. 치질 소모비 (0.6 m²)</p> <p style="padding-left: 20px;">(0.01 본/hr * 220,000) / 16.0 = 137.5 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>3. 보조인부</p> <p style="padding-left: 20px;">1인 * 169,804 / (8 * 16.0) * 1.15 = 1,525.5 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>	<p style="text-align: right;">980.6</p> <p style="text-align: right;">4,102.4</p> <p style="text-align: right;">1,993.1</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="text-align: right;">7,076.1</p> <p style="text-align: right;">137.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="text-align: right;">137.5</p> <p style="text-align: right;">1,525.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="text-align: right;">1,525.5</p> <p style="text-align: right;">8,739.1</p>	<p style="text-align: right;">980.6</p> <p style="text-align: right;">137.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="text-align: right;">137.5</p> <p style="text-align: right;">1,525.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="text-align: right;">1,118.1</p>	<p style="text-align: right;">4,102.4</p> <p style="text-align: right;">1,525.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="text-align: right;">5,627.9</p>	<p style="text-align: right;">1,993.1</p> <p style="text-align: right;">1,993.1</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="text-align: right;">1,993.1</p>
합 계	8,738	1,118	5,627	1,993

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 28호표				
◆ 아스팔트포장 절단(t=20cm이하) : M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 5편,2-1-2 P1057				
※ 1일당 시공량 : $Qd = 500 \text{ m/일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = 500 \text{ m/일} / 8 \text{ hr/일} = 62.5 \text{ m/hr}$				

1. 배치인원				
1) 특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 500 * 1.15 = 509.4 \text{ W/m}$	509.4		509.4	
2) 보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 500 * 1.15 = 390.5 \text{ W/m}$	390.5		390.5	

소 계	899.9		899.9	
2. 사용기계				
1) 커 터(320-400mm) : $47,138 / 62.50 = 754.2 \text{ W/m}$	754.0	152.7	569.7	31.6
2) 동력분무기(4.85kw) : $2,468 * 0.5 / 62.50 = 19.7 \text{ W/m}$	19.7	17.7		2.0

소 계	773.7	170.4	569.7	33.6
3. 재 료 비				
블레이드(14×3.2mm) : $169,800 * 0.0027\text{개} = 458.4$	458.4	458.4		
물 : $1.27 * 20 \ell = 25.4$	25.4	25.4		

소 계	483.8	483.8		
합 계	2,157.4	654.2	1,469.6	33.6

합 계	2,156	654	1,469	33

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 29호표				
◆ 콘크리트포장깨기(소형브레이카) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편,3-1-1 P1103				
※ 일당 시공량 : Qd = 2.7 m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 2.7 / 8 hr = 0.34 m ² /hr				
1. 콘크리트포장깨기				
1) 배치인원				
착암공 : 220,081 * 2 인 / 2.7 * 1.15 = 187,476.4 W/m ²	187,476.4		187,476.4	
보통인부 : 169,804 * 1 인 / 2.7 * 1.15 = 72,323.9 W/m ²	72,323.9		72,323.9	
<hr/>				
소 계	259,800.3		259,800.3	
2) 소형브레이커(1.5kW, 전기식)				
경 비 : 333 * 8 hr * 2 대 / 0.34 = 15,670.5 W/m ²	15,670.5			15,670.5
<hr/>				
소 계	15,670.5			15,670.5
3) 잡재료비(노무비의 1%)				
재 료 비 : 259,800.3 * 0.01 = 2,598.0 W/m ²	2,598.0	2,598.0		
<hr/>				
소 계	2,598.0	2,598.0		
합 계	278,068.8	2,598.0	259,800.3	15,670.5
<hr/>				
합 계	278,068	2,598	259,800	15,670

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 30호표 ◆ 콘크리트포장깨기(T=30cm 미만) ; m ² 당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 포장깨기 (브레이카+굴착기 0.12 m ²) $Q = 1.18 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $4,882 / 1.18 = 4,137.2 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 1.18 * 1.15 = 55,625.8 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $(2,926+9,226) / 1.18 = 10,298.3 \text{ W/m}^2$	4,137.2	4,137.2	55,625.8	10,298.3
소 계 2. 치즐 소모비 (0.12 m ²) $(0.008 \text{ 본/hr} * 83,000) / 1.18 = 562.7 \text{ W/m}^2$	70,061.3	4,137.2	55,625.8	10,298.3
소 계 3. 보조인부 $1\text{인} * 169,804 / (8 * Q) * 1.15 = 20,685.8 \text{ W/m}^2$	562.7	562.7		
소 계 합 계	20,685.8		20,685.8	
	91,309.8	4,699.9	76,311.6	10,298.3
합 계	91,308	4,699	76,311	10,298

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 31호표</p> <p>◆ 콘크리트포장깨기(T=30cm 미만) ; m²당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308</p> <p>1. 포장깨기 (브레이카+굴착기 0.2 m²)</p> <p style="padding-left: 20px;">Q = 1.75 m³/hr</p> <p style="padding-left: 20px;">재료비 : 7,629 / 1.75 = 4,359.4 W/m²</p> <p style="padding-left: 20px;">노무비 : 57,077 / 1.75 * 1.15 = 37,507.7 W/m²</p> <p style="padding-left: 20px;">경 비 : (2,926+13,399) / 1.75 = 9,328.5 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>2. 치즐 소모비 (0.2 m²)</p> <p style="padding-left: 20px;">(0.008 본/hr * 83,000) / 1.75 = 379.4 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>3. 보조인부</p> <p style="padding-left: 20px;">1인 * 169,804 / (8 * Q) * 1.15 = 13,948.1 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>	<p>4,359.4</p> <p>37,507.7</p> <p>9,328.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>51,195.6</p> <p>379.4</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>379.4</p> <p>13,948.1</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>13,948.1</p> <p>65,523.1</p>	<p>4,359.4</p> <p>379.4</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>379.4</p> <p>13,948.1</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>13,948.1</p> <p>4,738.8</p>	<p>37,507.7</p> <p>13,948.1</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>13,948.1</p> <p>51,455.8</p>	<p>9,328.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>9,328.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>9,328.5</p>
합 계	65,521	4,738	51,455	9,328

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 32호표</p> <p>◆ 콘크리트포장깨기(T=30cm 미만) m²당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308</p> <p>1. 포장깨기 (브레이카+굴착기 0.6 m²)</p> <p>Q = (3.3+5.9)/2 m³/hr</p> <p>재료비 : 15,691 / 4.60 = 3,411.0 W/m²</p> <p>노무비 : 57,077 / 4.60 * 1.15 = 14,269.2 W/m²</p> <p>경 비 : (9,100+22,791) / 4.60 = 6,932.8 W/m²</p> <hr/> <p>소 계</p> <p>2. 치즐 소모비 (0.6 m²)</p> <p>(0.01 본/hr * 220,000) / 4.60 = 478.2 W/m²</p> <hr/> <p>소 계</p> <p>3. 보조인부</p> <p>1인 * 169,804 / (8 * 4.60) * 1.15 = 5,306.3 W/m²</p> <hr/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>	<p>3,411.0</p> <p>14,269.2</p> <p>6,932.8</p> <hr/> <p>24,613.0</p> <p>478.2</p> <hr/> <p>478.2</p> <p>5,306.3</p> <hr/> <p>5,306.3</p> <p>30,397.5</p>	<p>3,411.0</p> <p></p> <p></p> <hr/> <p>3,411.0</p> <p>478.2</p> <hr/> <p>478.2</p> <p></p> <hr/> <p>5,306.3</p> <p>3,889.2</p>	<p></p> <p>14,269.2</p> <p></p> <hr/> <p>14,269.2</p> <p></p> <hr/> <p>5,306.3</p> <p>19,575.5</p>	<p></p> <p></p> <p>6,932.8</p> <hr/> <p>6,932.8</p> <p></p> <hr/> <p></p> <p>6,932.8</p>
합 계	30,396	3,889	19,575	6,932

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 33호표				
◆ 콘크리트포장 절단(t=20cm이하) : M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 5편, 2-1-2 P1057				
※ 1일당 시공량 : $Qd = 450 \text{ m/일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = 450 \text{ m/일} / 8 \text{ hr/일} = 56.25 \text{ m/hr}$				

1. 배치인원				
1) 특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 450 * 1.15 = 566.0 \text{ W/m}$	566.0		566.0	
2) 보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 450 * 1.15 = 433.9 \text{ W/m}$	433.9		433.9	

소 계	999.9		999.9	
2. 사용기계				
1) 커 터(320-400mm) : $47,138 / 56.25 = 838.0 \text{ W/m}$	837.9	169.7	633.0	35.2
2) 동력분무기(4.85kw) : $2,468 * 0.5 / 56.25 = 21.9 \text{ W/m}$	21.8	19.6		2.2

소 계	859.7	189.3	633.0	37.4
3. 재 료 비				
블레이드(14×3.2mm) : $169,800 * 0.0031\text{개} = 526.3$	526.3	526.3		
물 : $1.27 * 30 \text{ℓ} = 38.1$	38.1	38.1		

소 계	564.4	564.4		
합 계	2,424.0	753.7	1,632.9	37.4

합 계	2,422	753	1,632	37

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 34호표</p> <p>◆ 무근콘크리트깨기(T=30cm미만) ; m²당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308</p> <p>1. 무근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.12 m²)</p> <p style="padding-left: 20px;">Q = 1.18 = 1.18 m³/hr</p> <p style="padding-left: 20px;">재료비 : 4,882 / 1.18 = 4,137.2 W/m²</p> <p style="padding-left: 20px;">노무비 : 57,077 / 1.18 * 1.15 = 55,625.8 W/m²</p> <p style="padding-left: 20px;">경 비 : (2,926+9,226) / 1.18 = 10,298.3 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>2. 치즐 소모비 (0.12 m²)</p> <p style="padding-left: 20px;">(0.008 본/hr * 83,000) / 1.18 = 562.7 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>3. 보조인부</p> <p style="padding-left: 20px;">1인 * 169,804 / (8 * 1.18) * 1.15 = 20,685.8 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>	4,137.2	4,137.2	55,625.8	10,298.3
소 계	70,061.3	4,137.2	55,625.8	10,298.3
소 계	562.7	562.7		
소 계	562.7	562.7		
소 계	20,685.8		20,685.8	
소 계	20,685.8		20,685.8	
합 계	91,309.8	4,699.9	76,311.6	10,298.3
합 계	91,308	4,699	76,311	10,298

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 35호표 ◆ 무근콘크리트깨기(T=30cm미만) ; m ² 당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 무근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.2 m ²) $Q = 1.75 = 1.75 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $7,629 / 1.75 = 4,359.4 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 1.75 * 1.15 = 37,507.7 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $(2,926+13,399) / 1.75 = 9,328.5 \text{ W/m}^2$	4,359.4	4,359.4	37,507.7	9,328.5
소 계 2. 치즐 소모비 (0.2 m ²) $(0.008 \text{ 본/hr} * 83,000) / 1.75 = 379.4 \text{ W/m}^2$	51,195.6	4,359.4	37,507.7	9,328.5
소 계 3. 보조인부 $1\text{인} * 169,804 / (8 * 1.75) * 1.15 = 13,948.1 \text{ W/m}^2$	379.4	379.4		
소 계 합 계	13,948.1		13,948.1	
	65,523.1	4,738.8	51,455.8	9,328.5
합 계	65,521	4,738	51,455	9,328

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 36호표</p> <p>◆ 무근콘크리트깨기(T=30cm미만) ; m²당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308</p> <p>1. 무근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.6 m²)</p> <p style="margin-left: 20px;">Q = (3.3+5.9)/2 = 4.6 m²/hr</p> <p style="margin-left: 20px;">재료비 : 15,691 / 4.60 = 3,411.0 W/m²</p> <p style="margin-left: 20px;">노무비 : 57,077 / 4.60 * 1.15 = 14,269.2 W/m²</p> <p style="margin-left: 20px;">경 비 : (9,100+22,791) / 4.60 = 6,932.8 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>2. 치즐 소모비 (0.6m²)</p> <p style="margin-left: 20px;">(0.01 본/hr * 220,000) / 4.60 = 478.2 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>3. 보조인부</p> <p style="margin-left: 20px;">1인 * 169,804 / (8 * 4.60) * 1.15 = 5,306.3 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>	<p>3,411.0</p> <p>14,269.2</p> <p>6,932.8</p> <p>24,613.0</p> <p>478.2</p> <p>478.2</p> <p>5,306.3</p> <p>5,306.3</p> <p>30,397.5</p>	<p>3,411.0</p> <p>3,411.0</p> <p>478.2</p> <p>478.2</p> <p>5,306.3</p> <p>3,889.2</p>	<p>14,269.2</p> <p>14,269.2</p> <p>5,306.3</p> <p>5,306.3</p> <p>19,575.5</p>	<p>6,932.8</p> <p>6,932.8</p> <p>6,932.8</p>
합 계	30,396	3,889	19,575	6,932

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<p>* 산근 37호표</p> <p>◆ 철근콘크리트깨기(T=30cm미만) ; m²당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308</p> <p>1. 철근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.12 m²)</p> <p>Q = 1.08 = 1.08 m³/hr(무근0.12, 0.2비율 적용)</p> <p>재료비 : 4,882 / 1.08 = 4,520.3 W/m²</p> <p>노무비 : 57,077 / 1.08 * 1.15 = 60,776.4 W/m²</p> <p>경 비 : (2,926+9,226) / 1.08 = 11,251.8 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>2. 치즐 소모비 (0.12 m²)</p> <p>(0.008 본/hr * 83,000) / 1.08 = 614.8 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>3. 보조인부</p> <p>1인 * 169,804 / (8 * 1.08) * 1.15 = 22,601.2 W/m²</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>	<p>4,520.3</p> <p>60,776.4</p> <p>11,251.8</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>76,548.5</p> <p>614.8</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>614.8</p> <p>22,601.2</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>22,601.2</p> <p>99,764.5</p>	<p>4,520.3</p> <p>614.8</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>614.8</p> <p>22,601.2</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>22,601.2</p> <p>5,135.1</p>	<p>60,776.4</p> <p>22,601.2</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>22,601.2</p> <p>83,377.6</p>	<p>11,251.8</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>11,251.8</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>11,251.8</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>11,251.8</p>
합 계	99,763	5,135	83,377	11,251

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 38호표 ◆ 철근콘크리트깨기(T=30cm미만) ; m ² 당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 철근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.2 m ²) $Q = 1.60 = 1.6 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $7,629 / 1.60 = 4,768.1 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 1.60 * 1.15 = 41,024.0 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $(9,100+13,399) / 1.60 = 14,061.8 \text{ W/m}^2$	4,768.1	4,768.1	41,024.0	14,061.8
소 계 2. 치즐 소모비 (0.2 m ²) $(0.008 \text{ 본/hr} * 83,000) / 1.60 = 415.0 \text{ W/m}^2$	59,853.9	4,768.1	41,024.0	14,061.8
소 계 3. 보조인부 $1\text{인} * 169,804 / (8 * 1.60) * 1.15 = 15,255.8 \text{ W/m}^2$	415.0	415.0		
소 계 합 계	15,255.8	15,255.8	15,255.8	14,061.8
합 계	75,524.7	5,183.1	56,279.8	14,061.8
합 계	75,523	5,183	56,279	14,061

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 39호표 ◆ 철근콘크리트깨기(T=30cm미만) ; m ² 당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 철근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.6 m ²) $Q = (1.6+3.3)/2 = 2.45 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $15,691 / 2.45 = 6,404.4 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 2.45 * 1.15 = 26,791.2 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $(9,100+22,791) / 2.45 = 13,016.7 \text{ W/m}^2$	6,404.4	6,404.4	26,791.2	13,016.7
소 계 2. 치즐 소모비 (0.6m ²) $(0.01 \text{ 본/hr} * 220,000) / 2.45 = 897.9 \text{ W/m}^2$	46,212.3	6,404.4	26,791.2	13,016.7
소 계 3. 보조인부 $1\text{인} * 169,804 / (8 * 2.45) * 1.15 = 9,962.9 \text{ W/m}^2$	897.9	897.9		
소 계 합 계	9,962.9	9,962.9	9,962.9	
	57,073.1	7,302.3	36,754.1	13,016.7
합 계	57,072	7,302	36,754	13,016

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 40호표 ◆ 철근콘크리트깨기(T=30cm이상) ; m ² 당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 철근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.6 m ²) $Q = (1.4+2.7)/2 = 2.05 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $15,691 / 2.05 = 7,654.1 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 2.05 * 1.15 = 32,018.8 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $(9,100+22,791) / 2.05 = 15,556.5 \text{ W/m}^2$	7,654.1	7,654.1	32,018.8	15,556.5
소 계 2. 치즐 소모비 (0.6m ²) $(0.01 \text{ 본/hr} * 220,000) / 2.05 = 1,073.1 \text{ W/m}^2$	55,229.4	7,654.1	32,018.8	15,556.5
소 계 3. 보조인부 $1\text{인} * 169,804 / (8 * 2.05) * 1.15 = 11,906.9 \text{ W/m}^2$	1,073.1	1,073.1		
소 계 합 계	11,906.9		11,906.9	
	68,209.4	8,727.2	43,925.7	15,556.5
합 계	68,208	8,727	43,925	15,556

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 41호표				
◆ 보도용 블록 인력철거(B-Type) ; ㎡당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 5편, 2-1-24 P1077				
※ B-Type				
※ 1일 시공량 : $Qd = 260 \text{ m}^3/\text{일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = Qd / 8\text{hr} = 32.5 \text{ m}^3/\text{hr}$				
1. 인건비				
포 장 공 : $267,989 * 2\text{인} / 260 * 1.15 = 2,370.6$	2,370.6		2,370.6	
보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 260 * 1.15 = 751.0$	751.0		751.0	
소 계				
	3,121.6		3,121.6	
2. 기계경비				
덤프트럭(2.5Ton)				
재료비 : $5,046 / 32.50 = 155.2$	155.2	155.2		
노무비 : $49,479 / 32.50 * 1.15 = 1,750.7$	1,750.7		1,750.7	
경 비 : $6,400 / 32.50 = 196.9$	196.9			196.9
소 계				
	2,102.8	155.2	1,750.7	196.9
합 계				
	5,224.4	155.2	4,872.3	196.9
합 계				
	5,223	155	4,872	196

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 42호표</p> <p>◆ 폐기물소운반(폐Con'C 및 폐ASP류) L=30m(인력100%) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(인력, 지게운반)-100%</p> <p>1) 폐Con'C 및 폐ASP류</p> <p style="margin-left: 20px;">V = 2000M/HR, T = 450분</p> <p style="margin-left: 20px;">L = 30M, t0 = 2분</p> <p style="margin-left: 20px;">rt = 2300Kg/m³</p> <p style="margin-left: 20px;">q = 25Kg / rt = 0.011 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">N = V*T / (120*L + V*t0) = 118.42</p> <p style="margin-left: 20px;">Q = N * q = 1.303 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">노무비 : 1인*169,804 / 1.303 * 1.15 = 149,865.3</p>	149,865.3		149,865.3	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	149,865.3		149,865.3	
<p>합 계</p>	149,865			149,865

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 43호표</p> <p>◆ 폐기물소운반(폐Con'C 및 폐ASP류) L=30m(인력50%+리어카50%) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(인력, 지게운반)-50%</p> <p>1) 폐Con'C 및 폐ASP류</p> <p>V = 2000M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 2분</p> <p>rt = 2300Kg/m³</p> <p>q = 25Kg / rt = 0.011 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 118.42</p> <p>Q = N * q = 1.303 m³</p> <p>노무비 : 1인*169,804 / 1.303 * 1.15 * 0.5 = 74,932.6</p>	74,932.6		74,932.6	
소 계	74,932.6		74,932.6	
<p>2. 소운반(리어카)-50%</p> <p>1) 폐Con'C 및 폐ASP류</p> <p>V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 5분</p> <p>rt = 2300Kg/m³</p> <p>q = 250Kg / rt = 0.109 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p>Q = N * q = 7.617 m³</p> <p>노무비 : 2인*169,804 / 7.617 * 1.15 * 0.5 = 25,636.6</p>	25,636.6		25,636.6	
소 계	25,636.6		25,636.6	
합 계	100,569.2		100,569.2	
합 계	100,569			100,569

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 44호표</p> <p>◆ 폐기물소운반(폐Con'C 및 폐ASP류) L=30m(리어카100%) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)-100%</p> <p>1) 폐Con'C 및 폐ASP류</p> <p style="margin-left: 20px;">V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p style="margin-left: 20px;">L = 30M, t0 = 5분</p> <p style="margin-left: 20px;">rt = 2300Kg/m³</p> <p style="margin-left: 20px;">q = 250Kg / rt = 0.109 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p style="margin-left: 20px;">Q = N * q = 7.617 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">노무비 : 2인*169,804 / 7.617 * 1.15 = 51,273.3</p>	51,273.3		51,273.3	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	51,273.3		51,273.3	
<p>합 계</p>	51,273			51,273

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<p>* 산근 45호표</p> <p>◆ 폐기물운반(L=2.0KM) (현장~가적치장) ; M3당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>◎ 운반:4.5 D/T "</p> <p>◎ 운반거리 L=2.0KM</p> <div style="text-align: center; margin: 10px 0;"> $\begin{array}{ccccc} & L=2.0km & & L=2.0km & \\ & \xrightarrow{\hspace{1cm}} & \text{가적치장} & \xrightarrow{\hspace{1cm}} & \text{현장} \\ \text{현장} & & & & \\ & V=20km/h & & V=25km/h & \end{array}$ </div> <p>1. 상 차 : 굴착기 0.2m³</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266</p> <p>q = 0.2, K = 0.55, f = 1 / 1.50 = 0.67</p> <p>E = 0.45, Cm = 18(135도)</p> <p>Q = 3600 * 0.2 * 0.55 * 0.67 * 0.45 / 18 =6.63M3/HR</p> <p>재료비 : 7,629 / 6.63 = 1,150.6</p> <p>노무비 : 57,077 / 6.63 * 1.15 = 9,900.2</p> <p>경 비 : 13,399 / 6.63 = 2,020.9</p>	<p>1,150.6</p> <p>9,900.2</p> <p>2,020.9</p>	<p>1,150.6</p>	<p>9,900.2</p>	<p>2,020.9</p>
<p>소 계</p> <p>2. 운 반 (4.5 TON D.T)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282</p> <p>L = 2.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.50= 0.67</p> <p>T = 4.5TON, q = T/2.30*1.50 = 2.93 m³/대</p> <p>qs = 0.2, K = 0.55, n = q / (qs * K) = 26.64</p> <p>cms = 18(sec), Es = 0.45</p> <p>t1 = (cms * n) / (60 * Es) = 17.76 분</p> <p>t2=((L/20)+(L/25)) * 60 = 10.8 분</p> <p>t3 = 0.8, t4 = 0.42, t5 = 3.77(인력덮개설치)</p> <p>Cm = 17.76 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 33.55 분</p> <p>t0 = Cm-t1= 15.79</p> <p>Q = (60 * q * f * E) / Cm = 3.16 m³/hr</p>	<p>13,071.7</p>	<p>1,150.6</p>	<p>9,900.2</p>	<p>2,020.9</p>

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
재료비: $8,700 / 3.16 * (t0/Cm) = 1,295.7 \text{ W/m}^2$ 노무비: $49,479 / 3.16 * 1.15 = 18,006.5 \text{ W/m}^2$ 경 비: $7,472 / 3.16 = 2,364.5 \text{ W/m}^2$	1,295.7	1,295.7		
	18,006.5		18,006.5	
	2,364.5			2,364.5
소 계	21,666.7	1,295.7	18,006.5	2,364.5
합 계	34,738.4	2,446.3	27,906.7	4,385.4
합 계	34,737			34,737

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
노무비: $49,479 / 4.74 * 1.15 = 12,004.3 \text{ W/m}^2$ 경 비: $7,472 / 4.74 = 1,576.3 \text{ W/m}^2$	12,004.3		12,004.3	
	1,576.3			1,576.3
소 계	15,416.0	1,835.4	12,004.3	1,576.3
합 계	21,229.5	2,711.5	15,669.2	2,848.8
합 계	21,228			21,228

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 47호표 ◆ 가적치장폐기물상차 (굴착기 1.0㎡) 1. 폐기물상차 ☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266 $q = 1.0, K = 0.55, f = 1 / 1.50 = 0.67$ $E = 0.45, C_m = 21(135도)$ $Q = 3600 * 1.0 * 0.55 * 0.67 * 0.45 / 21 = 28.43M^3/HR$ 재료비 : 29,999 / 28.43 = 1,055.1 노무비 : 57,077 / 28.43 = 2,007.6 경 비 : 28,955 / 28.43 = 1,018.4				
소 계	4,081.1	1,055.1	2,007.6	1,018.4
합 계	4,081.1	1,055.1	2,007.6	1,018.4
합 계	4,080			4,080

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
노무비 : $49,479 / 8.83 * 1.15 = 6,444.0 \text{ W/m}^3$ 경 비 : $7,472 / 8.83 = 846.2 \text{ W/m}^3$	6,444.0		6,444.0	
	846.2			846.2
소 계	8,275.4	985.2	6,444.0	846.2
합 계	9,278.0	1,244.4	6,937.2	1,096.4
합 계	9,277	1,244	6,937	1,096

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
노무비 : $49,479 / 8.58 * 1.15 = 6,631.8 \text{ W/m}^3$ 경 비 : $7,472 / 8.58 = 870.8 \text{ W/m}^3$	6,631.8		6,631.8	
	870.8			870.8
소 계	8,516.5	1,013.9	6,631.8	870.8
합 계	9,519.1	1,273.1	7,125.0	1,121.0
합 계	9,519	1,273	7,125	1,121

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 50호표 ◆ 터파기(인력(100%), 보통토사) ; ㎡당 ☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$ ☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$ ☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$ ☞ 25품셈 1편, 3-2-1 P132 ※ 1일당 시공량 Q = 3.6 ㎡/일 특별인부 : $221,506 * 1인 / 3.6 * 1.875 = 115,367.7$	115,367.7		115,367.7	
소 계	115,367.7		115,367.7	
합 계	115,367.7		115,367.7	
합 계	115,367		115,367	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<p>* 산근 51호표</p> <p>◆터파기(B/H 0.6㎡(90%)+인력(10%), 보통토사);㎡당</p> <p>☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$</p> <p>☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$</p> <p>☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$</p> <p>1. 인력터파기(10%)</p> <p>☞ 25품셈 1편,3-2-1 P132</p> <p>※ 1일당 시공량 Q = 3.6 ㎡/일</p> <p style="padding-left: 20px;">특별인부 : $221,506 * 1인 / 3.6 * 0.1 * 1.875 = 11,536.7$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="padding-left: 20px;">소 계</p>	11,536.7		11,536.7	
<p>2. 기계터파기(90%), B/H 0.6㎡</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266</p> <p style="padding-left: 20px;">$q = 0.6, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$</p> <p style="padding-left: 20px;">$E = 0.70 - 0.05 = 0.65$</p> <p style="padding-left: 20px;">$Cm = 20(135도)$</p> <p style="padding-left: 20px;">$Q = 3600 * 0.6 * 0.9 * 0.80 * 0.65 / 20 = 50.54M3/HR$</p> <p style="padding-left: 20px;">재료비 : $15,691 / 50.54 * 0.9 = 279.4$</p> <p style="padding-left: 20px;">노무비 : $57,077 / 50.54 * 0.9 * 1.875 = 1,905.7$</p> <p style="padding-left: 20px;">경 비 : $22,791 / 50.54 * 0.9 = 405.8$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="padding-left: 20px;">소 계</p> <p style="padding-left: 20px;">합 계</p>	2,590.9	279.4	1,905.7	405.8
합 계	14,127.6	279.4	13,442.4	405.8
합 계	14,126	279	13,442	405

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 52호표				
◆ 되메우기및다짐(관상단) (B.H 0.6㎡+PC 1.5ton) ; ㎡당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
1. 되메우기 및 다짐(B/H 0.6㎡, 90%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-7 P143				
※ 1일당 시공량 : Qd = 290 ㎡/일				
※ 시간당 시공량 : Q = 290 ㎡/일 / 8 hr/일 = 36.25 ㎡/hr				

1) 배치인원				
(1) 특별인부 : 221,506 * 1인 / 290 * 0.9 * 1.875 = 1,288.9	1,288.9		1,288.9	
(2) 보통인부 : 169,804 * 1인 / 290 * 0.9 * 1.875 = 988.0	988.0		988.0	

소 계	2,276.9		2,276.9	
2) 사용기계				
(1) 굴착기 (B/H 0.6㎡)				
재료비 : 15,691 / 36.25 * 0.9 = 389.5	389.5	389.5		
노무비 : 57,077 / 36.25 * 0.9 * 1.875 = 2,657.0	2,657.0		2,657.0	
경 비 : 22,791 / 36.25 * 0.9 = 565.8	565.8			565.8
(2) 진동롤러 (10ton)				
재료비 : 23,605 / 36.25 * 0.9 = 586.0	586.0	586.0		
노무비 : 57,077 / 36.25 * 0.9 * 1.875 = 2,657.0	2,657.0		2,657.0	
경 비 : 26,193 / 36.25 * 0.9 = 650.3	650.3			650.3
(3) 진동롤러 (핸드가이드식 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 36.25 * 0.9 = 77.8	77.8	77.8		
경 비 : 1,902 / 36.25 * 0.9 = 47.2	47.2			47.2
(4) 살수차 (5500 l)				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
재료비 : $15,245 / 36.25 * 0.5 * 0.9 = 189.2$	189.2	189.2		
노무비 : $49,479 / 36.25 * 0.5 * 0.9 * 1.875 = 1,151.6$	1,151.6		1,151.6	
경 비 : $9,765 / 36.25 * 0.5 * 0.9 = 121.2$	121.2			121.2
소 계	9,092.6	1,242.5	6,465.6	1,384.5
2. 인 력(10%)				
☞ 25품셈 1편, 3-4-3 P141				
※ 흙 다지기(다짐두께30cm, 토사)				
※ 1일당 시공량 : $Q_d = 24 \text{ m}^3/\text{일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = 24 \text{ m}^3/\text{일} / 8\text{hr} = 3 \text{ m}^3/\text{hr}$				
1) 배치인원				
(1) 특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 24 * 0.1 * 1.875 = 1,730.5$	1,730.5		1,730.5	
(2) 보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 24 * 0.1 * 1.875 = 1,326.5$	1,326.5		1,326.5	
소 계	3,057.0		3,057.0	
2) 사용기계				
플레이트컴팩터 1.5ton				
재료비 : $1,705 / 3.00 * 0.1 = 56.8$	56.8	56.8		
경 비 : $599 / 3.00 * 0.1 = 19.9$	19.9			19.9
소 계	76.7	56.8		19.9
합 계	14,503.2	1,299.3	11,799.5	1,404.4
합 계	14,502	1,299	11,799	1,404

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 53호표</p> <p>◆ 모래부설및다짐(관주위) (B/H 0.6㎡(90%)+인력(10%)+물다짐) ; ㎡당</p> <p>☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ $A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$</p> <p>☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ $A2 = 1.50$</p> <p>☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ $A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$</p> <p>1. 자재대(모래) : 별도</p> <p>2. 기 계 (굴착기 0.6㎡, 90%)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266</p> <p>$q = 0.6㎡$, $K = 1.1$, $f = 0.9/1.15 = 0.78$</p> <p>$Cm = 20 \sec(135^\circ)$, $E = 0.75$</p> <p>$Q = 3600 * q * K * f * E / Cm = 69.5 \text{ m}^3/\text{hr}$</p> <p>재료비 : $15,691 / 69.5 * 0.9 = 203.1 \text{ W}/\text{m}^3$</p> <p>노무비 : $57,077 / 69.5 * 0.9 * 1.875 = 1,385.8 \text{ W}/\text{m}^3$</p> <p>경 비 : $22,791 / 69.5 * 0.9 = 295.1 \text{ W}/\text{m}^3$</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>3. 인 력(10%)</p> <p>☞ 24품셈 1편,3-2-1 P136</p> <p>보통인부 : $169,804 * 0.11 * 0.1 * 1.875 = 3,502.2 \text{ W}/\text{m}^3$</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>4. 살수비(살수-물탱크 5500 ℓ)</p> <p>※ 소요살수량</p> <p>QMC(자연상태함수비) = 13%</p> <p>NMC(적정다짐함수비) = 8%</p> <p>필요함수비 = $QMC - NMC = 13\% - 8\% = 5\%$</p> <p>$5\% = W / (2.0 \text{ t}/\text{m}^3) * 100$</p> <p>$0.05 = W / 2.0$</p>	203.1	203.1	1,385.8	295.1
소 계	1,884.0	203.1	1,385.8	295.1
소 계	3,502.2		3,502.2	
소 계	3,502.2		3,502.2	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
$W(\text{m}^3\text{당 소요살수량}) = 0.10 \text{ t/m}^3$ 1) 용수비($\text{m}^3\text{당}$) $\text{m}^3 \text{ 당 용수비} : 1,270 * 0.10 = 127.0$ 2) 살수비($L=1.0\text{km}$) $L = 1.0\text{km} , V = 5.5\text{m}^3$ $E = 0.9(\text{국도건설공사 실무요령참조})$ $t1 = 5\text{min}(\text{흡입준비})$ $t2 = 1/25 * 2 * 60 = 4.8 \text{ min}$ $t3 = 10\text{min}(\text{흡입시간})$ $t4 = 20\text{min}(\text{살수시간})$ $cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 39.8 \text{ min}$ $to = (t2 + t4) / cm = 0.62 \text{ min}$ $Qw = 60 * V * E / cm = 7.46 \text{ ton/hr}$ $Qq = 7.46 / 0.10 = 74.6$ 재 료 비 : $15,245 / 74.60 * to = 126.7 \text{ W/m}^3$ 노 무 비 : $49,479 / 74.60 * 1.875 = 1,243.6 \text{ W/m}^3$ 경 비 : $9,765 / 74.60 = 130.8 \text{ W/m}^3$	127.0	127.0		
소 계	1,628.1	253.7	1,243.6	130.8
합 계	7,014.3	456.8	6,131.6	425.9
합 계	7,012	456	6,131	425

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 54호표</p> <p>◆ 인력소운반(토사류) L=30m(리어카) ; m³당</p> <p>☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$</p> <p>☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$</p> <p>☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)</p> <p>1) 토사류</p> <p style="margin-left: 20px;">$V = 2500M/HR,$ $T = 450\text{분}$</p> <p style="margin-left: 20px;">$L = 30M,$ $t0 = 5\text{분}$</p> <p style="margin-left: 20px;">$rt = 1800Kg/m^3$</p> <p style="margin-left: 20px;">$q = 250Kg / rt = 0.139 m^3$</p> <p style="margin-left: 20px;">$N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88$</p> <p style="margin-left: 20px;">$Q = N * q = 9.713 m^3$</p> <p style="margin-left: 20px;">노무비 : $2\text{인} * 169,804 / 9.713 * 1.875 = 65,558.0$</p>	65,558.0		65,558.0	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	65,558.0		65,558.0	
<p>합 계</p>	65,558		65,558	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 55호표</p> <p>◆ 굴착토운반(L=2.0KM) (현장~가적치장) ; m³당</p> <p>☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$</p> <p>☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$</p> <p>☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$</p> <p>◎ 운반 : 4.5 D/T "</p> <p>◎ 운반거리 L=2.0KM</p> <div style="text-align: center; margin: 10px 0;"> $\begin{array}{ccccc} & L=2.0Km & & L=2.0Km & \\ \text{현장} & \xrightarrow{\hspace{2cm}} & \text{가적치장} & \xrightarrow{\hspace{2cm}} & \text{현장} \\ & V=20Km/h & & V=25Km/h & \end{array}$ </div> <p>1. 운 반 (4.5 TON D.T)</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-8 P282</p> <p>L = 2.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.25 = 0.8</p> <p>T = 4.5TON, q = T/1.8*1.25 = 3.13 m³/대</p> <p>qs = 0.2, K = 0.9, n = q / (qs * K) = 17.39</p> <p>cms = 18sec(135°), Es = 0.70</p> <p>t1 = (cms * n) / (60 * Es) = 7.45 분</p> <p>t2 = ((L/20)+(L/25)) * 60 = 10.8 분</p> <p>t3 = 0.8, t4 = 0.42, t5 = 3.77(인력덮개설치)</p> <p>Cm = 7.45 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 23.24 분</p> <p>Q = (60 * q * f * E) / Cm = 5.82 m³/hr</p> <p>재료비 : 8,700 / 5.82 = 1,494.8 W/m³</p> <p>노무비 : 49,479 / 5.82 * 1.875 = 15,940.3 W/m³</p> <p>경 비 : 7,472 / 5.82 = 1,283.8 W/m³</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>				
	1,494.8	1,494.8		
	15,940.3		15,940.3	
	1,283.8			1,283.8
소 계	18,718.9	1,494.8	15,940.3	1,283.8
합 계	18,718.9	1,494.8	15,940.3	1,283.8
합 계	18,717	1,494	15,940	1,283

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 56호표</p> <p>◆ 굴착토운반(L=2.0KM) (현장~가적치장) ; m³당</p> <p>☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$</p> <p>☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$</p> <p>☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$</p> <p>◎ 운반 : 4.5 D/T "</p> <p>◎ 운반거리 L=2.0KM</p> <div style="text-align: center; margin: 10px 0;"> $\begin{array}{ccccc} & L=2.0Km & & L=2.0Km & \\ \text{현장} & \xrightarrow{\hspace{1cm}} & \text{가적치장} & \xrightarrow{\hspace{1cm}} & \text{현장} \\ & V=20Km/h & & V=25Km/h & \end{array}$ </div> <p>1. 운 반 (4.5 TON D.T)</p> <p>☞ 25품셈 1편, 8-2-8 P282</p> <p>$L = 2.0 \text{ KM}, E = 0.9, f = 1/1.25 = 0.8$</p> <p>$T = 4.5\text{TON}, q = T/1.8 * 1.25 = 3.13 \text{ m}^3/\text{대}$</p> <p>$qs = 0.6, K = 0.9, n = q / (qs * K) = 5.8$</p> <p>$cms = 20\text{sec}(135^\circ), Es = 0.70$</p> <p>$t1 = (cms * n) / (60 * Es) = 2.76 \text{ 분}$</p> <p>$t2 = ((L/20) + (L/25)) * 60 = 10.8 \text{ 분}$</p> <p>$t3 = 0.8, t4 = 0.42, t5 = 3.77(\text{인력덮개설치})$</p> <p>$Cm = 2.76 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 18.55 \text{ 분}$</p> <p>$Q = (60 * q * f * E) / Cm = 7.29 \text{ m}^3/\text{hr}$</p> <p>재료비 : $8,700 / 7.29 = 1,193.4 \text{ W/m}^3$</p> <p>노무비 : $49,479 / 7.29 * 1.875 = 12,726.0 \text{ W/m}^3$</p> <p>경 비 : $7,472 / 7.29 = 1,024.9 \text{ W/m}^3$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>합 계</p>	<p>1,193.4</p> <p>12,726.0</p> <p>1,024.9</p> <p>14,944.3</p> <p>14,944.3</p>	<p>1,193.4</p> <p>12,726.0</p> <p>1,024.9</p> <p>1,193.4</p> <p>12,726.0</p>	<p>12,726.0</p> <p>1,024.9</p> <p>12,726.0</p> <p>1,024.9</p>	<p>1,024.9</p> <p>1,024.9</p>
합 계	14,943	1,193	12,726	1,024

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
$Q = (60 * q * f * E) / C_m = 7.81 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $8,700 / 7.81 = 1,113.9 \text{ W/m}^3$ 노무비 : $49,479 / 7.81 * 1.875 = 11,878.7 \text{ W/m}^3$ 경 비 : $7,472 / 7.81 = 956.7 \text{ W/m}^3$	1,113.9	1,113.9		
	11,878.7		11,878.7	
	956.7			956.7
소 계	13,949.3	1,113.9	11,878.7	956.7
합 계	15,742.0	1,437.9	13,034.7	1,269.4
합 계	15,740	1,437	13,034	1,269

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 59호표				
◆ 아스팔트포장 절단(t=20cm이하) : M당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ $A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ $A2 = 1.50$				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ $A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$				
☞ 25품셈 5편, 2-1-2 P1057				
※ 1일당 시공량 : $Qd = 500 \text{ m/일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = 500 \text{ m/일} / 8 \text{ hr/일} = 62.5 \text{ m/hr}$				

1. 배치인원				
1) 특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 500 * 1.875 = 830.6 \text{ W/m}$	830.6		830.6	
2) 보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 500 * 1.875 = 636.7 \text{ W/m}$	636.7		636.7	

소 계				
	1,467.3		1,467.3	
2. 사용기계				
1) 커 터(320-400mm) : $47,138 / 62.50 = 754.2 \text{ W/m}$	754.0	152.7	569.7	31.6
2) 동력분무기(4.85kw) : $2,468 * 0.5 / 62.50 = 19.7 \text{ W/m}$	19.7	17.7		2.0

소 계				
	773.7	170.4	569.7	33.6
3. 재 료 비				
블레이드(14×3.2mm) : $169,800 * 0.0027\text{개} = 458.4$	458.4	458.4		
물 : $1.27 * 20 \text{ l} = 25.4$	25.4	25.4		

소 계				
	483.8	483.8		
합 계				
	2,724.8	654.2	2,037.0	33.6

합 계				
	2,724	654	2,037	33

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 60호표 ◆ 콘크리트포장깨기(T=30cm 미만) m ² 당 ☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$ ☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$ ☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 포장깨기 (브레이카+백호 0.6 m ²) $Q = (3.3+5.9)/2 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $15,691 / 4.60 = 3,411.0 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 4.60 * 1.875 = 23,265.0 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $(9,100+22,791) / 4.60 = 6,932.8 \text{ W/m}^2$	3,411.0 23,265.0 6,932.8	3,411.0	23,265.0	6,932.8

소 계 2. 치즐 소모비 (0.6 m ²) $(0.01 \text{ 본/hr} * 220,000) / 4.60 = 478.2 \text{ W/m}^2$	33,608.8 478.2	3,411.0 478.2	23,265.0	6,932.8

소 계 3. 보조인부 $1인 * 169,804 / (8 * 4.60) * 1.875 = 8,651.6 \text{ W/m}^2$	478.2 8,651.6	478.2	8,651.6	

소 계 합 계	8,651.6 42,738.6	8,651.6 3,889.2	8,651.6 31,916.6	6,932.8

합 계	42,737	3,889	31,916	6,932

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 61호표				
◆ 콘크리트포장 절단(t=20cm이하) : M당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 5편, 2-1-2 P1057				
※ 1일당 시공량 : Qd = 450 m/일				
※ 시간당 시공량 : Q = 450 m/일 / 8 hr/일 = 56.25 m/hr				

1. 배치인원				
1) 특별인부 : 221,506 * 1인 / 450 * 1.875 = 922.9 W/m	922.9		922.9	
2) 보통인부 : 169,804 * 1인 / 450 * 1.875 = 707.5 W/m	707.5		707.5	

소 계				
	1,630.4		1,630.4	
2. 사용기계				
1) 커 터(320-400mm) : 47,138 / 56.25 = 838.0 W/m	837.9	169.7	633.0	35.2
2) 동력분무기(4.85kw) : 2,468 * 0.5 / 56.25 = 21.9 W/m	21.8	19.6		2.2

소 계				
	859.7	189.3	633.0	37.4
3. 재 료 비				
블레이드(14×3.2mm) : 169,800 * 0.0031개 = 526.3	526.3	526.3		
물 : 1.27 * 30 ℓ = 38.1	38.1	38.1		

소 계				
	564.4	564.4		
합 계				
	3,054.5	753.7	2,263.4	37.4

합 계	3,053	753	2,263	37

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 62호표 ◆ 무근콘크리트깨기(T=30cm미만) ; m ² 당 ☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$ ☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$ ☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 무근콘크리트깨기 (브레이카+백호 0.6 m ²) $Q = (3.3+5.9)/2 = 4.6 \text{ m}^2/\text{hr}$ 재료비 : 15,691 / 4.60 = 3,411.0 W/m ² 노무비 : 57,077 / 4.60 * 1.875 = 23,265.0 W/m ² 경 비 : (9,100+22,791) / 4.60 = 6,932.8 W/m ²				

소 계 2. 치즐 소모비 (0.6m ²) $(0.01 \text{ 본/hr} * 220,000) / 4.60 = 478.2 \text{ W/m}^2$	33,608.8	3,411.0	23,265.0	6,932.8

소 계 3. 보조인부 $1\text{인} * 169,804 / (8 * 4.60) * 1.875 = 8,651.6 \text{ W/m}^2$	478.2	478.2		

소 계 합 계	8,651.6		8,651.6	
	42,738.6	3,889.2	31,916.6	6,932.8

합 계	42,737	3,889	31,916	6,932

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 63호표 ◆ 철근콘크리트깨기(T=30cm미만) ; m ³ 당 ☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$ ☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$ ☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$ ☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308 1. 철근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.6 m ³) $Q = (1.6+3.3)/2 = 2.45 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비 : $15,691 / 2.45 = 6,404.4 \text{ W/m}^3$ 노무비 : $57,077 / 2.45 * 1.875 = 43,681.3 \text{ W/m}^3$ 경 비 : $(9,100+22,791) / 2.45 = 13,016.7 \text{ W/m}^3$	6,404.4	6,404.4	43,681.3	13,016.7

소 계 2. 치즐 소모비 (0.6m ³) $(0.01 \text{ 본/hr} * 220,000) / 2.45 = 897.9 \text{ W/m}^3$	63,102.4	6,404.4	43,681.3	13,016.7

소 계 3. 보조인부 $1인 * 169,804 / (8 * 2.45) * 1.875 = 16,244.0 \text{ W/m}^3$	897.9	897.9		

소 계 합 계	16,244.0		16,244.0	
	80,244.3	7,302.3	59,925.3	13,016.7

합 계	80,243	7,302	59,925	13,016

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 64호표				
◆ 철근콘크리트깨기(T=30cm이상) ; m ³ 당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 1편, 8-2-13 P308				
1. 철근콘크리트깨기 (브레이카+굴착기 0.6 m ³)				
Q = (1.4+2.7)/2 = 2.05 m ³ /hr				
재료비 : 15,691 / 2.05 = 7,654.1 W/m ³	7,654.1	7,654.1		
노무비 : 57,077 / 2.05 * 1.875 = 52,204.5 W/m ³	52,204.5		52,204.5	
경 비 : (9,100+22,791) / 2.05 = 15,556.5 W/m ³	15,556.5			15,556.5

소 계	75,415.1	7,654.1	52,204.5	15,556.5
2. 치즐 소모비 (0.6m ³)				
(0.01 본/hr * 220,000) / 2.05 = 1,073.1 W/m ³				
	1,073.1	1,073.1		

소 계	1,073.1	1,073.1		
3. 보조인부				
1인 * 169,804 / (8 * 2.05) * 1.875 = 19,413.5 W/m ³				
	19,413.5		19,413.5	

소 계	19,413.5		19,413.5	
합 계	95,901.7	8,727.2	71,618.0	15,556.5

합 계	95,901	8,727	71,618	15,556

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 65호표				
◆ 보도용 블록 인력철거(B-Type) ; ㎡당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 5편, 2-1-24 P1077				
※ B-Type				
※ 1일 시공량 : Qd = 260㎡/일				
※ 시간당 시공량 : Q = Qd / 8hr = 32.5 ㎡/hr				
1. 인건비				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 260 * 1.875 = 3,865.2	3,865.2		3,865.2	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 260 * 1.875 = 1,224.5	1,224.5		1,224.5	

소 계	5,089.7		5,089.7	
2. 기계경비				
덤프트럭(2.5Ton)				
재료비 : 5,046 / 32.50 = 155.2	155.2	155.2		
노무비 : 49,479 / 32.50 * 1.875 = 2,854.5	2,854.5		2,854.5	
경 비 : 6,400 / 32.50 = 196.9	196.9			196.9

소 계	3,206.6	155.2	2,854.5	196.9
합 계	8,296.3	155.2	7,944.2	196.9

합 계	8,295	155	7,944	196

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 66호표</p> <p>◆ 폐기물운반(L=2.0KM) (현장~가적치장) ; M3당</p> <p>☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$</p> <p>☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$</p> <p>☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$</p> <p>◎ 운반:4.5 D/T "</p> <p>◎ 운반거리 L=2.0KM</p> <div style="text-align: center; margin: 10px 0;"> $\begin{array}{ccccc} \text{현장} & \xrightarrow[V=20\text{Km/h}]{L=2.0\text{Km}} & \text{가적치장} & \xrightarrow[V=25\text{Km/h}]{L=2.0\text{Km}} & \text{현장} \end{array}$ </div> <p>1. 상 차 : 백호우 0.6^m</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266</p> <p>$q = 0.6, K = 0.55, f = 1 / 1.50 = 0.67$</p> <p>$E = 0.45, C_m = 20(135\text{도})$</p> <p>$Q = 3600 * 0.6 * 0.55 * 0.67 * 0.45 / 20 = 17.91\text{M}^3/\text{HR}$</p> <p>재료비 : 15,691 / 17.91 = 876.1</p> <p>노무비 : 57,077 / 17.91 * 1.875 = 5,975.3</p> <p>경 비 : 22,791 / 17.91 = 1,272.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>2. 운 반 (4.5 TON D.T)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282</p> <p>$L = 2.0 \text{ KM}, E = 0.9, f = 1/1.50 = 0.67$</p> <p>$T = 4.5\text{TON}, q = T/2.30 * 1.50 = 2.93 \text{ m}^3/\text{대}$</p> <p>$q_s = 0.6, K = 0.55, n = q / (q_s * K) = 8.88$</p> <p>$c_m = 20(\text{sec}), E_s = 0.45$</p> <p>$t_1 = (c_m * n) / (60 * E_s) = 6.58 \text{ 분}$</p> <p>$t_2 = ((L/20) + (L/25)) * 60 = 10.8 \text{ 분}$</p> <p>$t_3 = 0.8, t_4 = 0.42, t_5 = 3.77(\text{인력덮개설치})$</p> <p>$C_m = 6.58 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 22.37 \text{ 분}$</p>	<p>876.1</p> <p>5,975.3</p> <p>1,272.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>8,123.9</p>	<p>876.1</p>	<p>5,975.3</p>	<p>1,272.5</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>1,272.5</p>

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
$Q = (60 * q * f * E) / C_m = 4.74 \text{ m}^3/\text{hr}$ 재료비: $8,700 / 4.74 = 1,835.4 \text{ W/m}^3$ 노무비: $49,479 / 4.74 * 1.875 = 19,572.3 \text{ W/m}^3$ 경 비: $7,472 / 4.74 = 1,576.3 \text{ W/m}^3$				
	1,835.4	1,835.4		
	19,572.3		19,572.3	
	1,576.3			1,576.3
소 계	22,984.0	1,835.4	19,572.3	1,576.3
합 계	31,107.9	2,711.5	25,547.6	2,848.8
합 계	31,106			31,106

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 67호표				
◆ 조립식간이흙막이 설치(H3.0 x B1.2):M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 1편, 2-10-5 P121				
1. 설치 및 해체(H=3.0m이하)				
1) 노무비				
특별인부: $221,506 * 0.19 * 1.15 = 48,399.0$	48,399.0		48,399.0	
보통인부: $169,804 * 0.07 * 1.15 = 13,669.2$	13,669.2		13,669.2	

소 계	62,068.2		62,068.2	
2) 트럭 크레인(10TON)				
재료비: $6,660 * 0.46 = 3,063.6$	3,063.6	3,063.6		
노무비: $57,077 * 0.46 * 1.15 = 30,193.7$	30,193.7		30,193.7	
경 비: $30,793 * 0.46 = 14,164.7$	14,164.7			14,164.7

소 계	47,422.0	3,063.6	30,193.7	14,164.7
2. 기재 설치 소요시간				
H = 3.0m, W = 1.2m, L = 30m				
1) 유압식 백호우 (0.7m ³)				
q = 0.7, k = 0.9				
f = 1 / 1.25 = 0.8 , e = 0.70 - 0.05 = 0.65				
cm = 16 sec(45°)				
Q = 3600 * q * k * f * e / cm = 73.71 m ³ /hr				
2) 박기 소요 시간				
T1 = L * W * H / Q = 1.47 hr				
T2 = 2 * L * H * 0.6 / 60 = 1.8 hr				
T3 = 2 * L * H * 3.0 / 60 = 9 hr				
TA = T1 + T2 + T3 = 12.27 hr				
3) 뽑기 소요 시간				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>$TB = 2 * L * H * 4.0 / 60 = 12 \text{ hr}$</p> <p>3. 기재손료</p> <p>1) 손료계수산정</p> <p>내용년수:5년</p> <p>년간관리비:5%</p> <p>상각비율:90%</p> <p>년간표준공용일수: 150일</p> <p>수리소모율:1회 대출당 5%(년 평균3회대출)</p> <p>$K = ((\text{상각비율}+\text{수리소모율})/\text{내용년수}) + \text{년간관리비} * 1 / \text{년간표준공용일수} = 0.00173$</p> <p>2)작업 일수산정</p> <p>기재조립및박기: $T1 = (TA+TB)/8HR=3.03\text{일}$</p> <p>관 부 설: $T2 = 1\text{일}$</p> <p>되메우기 시간</p> <p>$q = 0.7, \quad k = 1.1$</p> <p>$f = 1 / 1.25 = 0.8, \quad E = 0.75$</p> <p>$cm = 18 \text{ sec}(90^\circ)$</p> <p>$Q = 3600 * q * k * f * E / cm = 92.4 \text{ m}^3/\text{hr}$</p> <p>$T0 = L * W * H / Q = 1.17 \text{ hr}$</p> <p>되 메 우 기: $T3 = T0/8HR=0.15\text{일}$</p> <p>계 T = $T1 + T2 + T3 = 4.18\text{일}$</p> <p>3)기재손료산출(중량:Wt=32.9TON)</p> <p>경 비: $0.0012 * 95,700,000 * T\text{일} / 30M = 16,001.0$</p>	16,001.0			16,001.0
<p>소 계</p> <p>4. 소운반</p> <p>1) 작업조건</p> <p>10톤 트럭 크레인으로 기재 이동(L1=0.03Km)</p> <p>2) 작업시간 산정</p> <p>$t1 = 0, \quad t3 = 1.05, \quad t4 = 0.42$</p>	16,001.0			16,001.0

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
$t2 = L1 / 2.5 * 2 * 60 = 1.44$ $cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 2.91\text{시간}$ 3)기재 소운반 $\text{재료비} : 6,660 * cm / 60 * 32.9 / 30m = 354.2$ $\text{노무비} : 57,077 * cm / 60 * 32.9 / 30m * 1.15 = 3,491.2$ $\text{경 비} : 30,793 * cm / 60 * 32.9 / 30m = 1,637.8$				
	354.2	354.2		
	3,491.2		3,491.2	
	1,637.8			1,637.8
소 계	5,483.2	354.2	3,491.2	1,637.8
계	130,974.4	3,417.8	95,753.1	31,803.5
합 계	130,973	3,417	95,753	31,803

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 68호표				
◆ 조립식간이흙막이 설치(H4.0 x B1.2):M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 1편, 2-10-5 P121				
1. 설치 및 해체(H=4.0m이하)				
1) 노무비				
특별인부: $221,506 * 0.28 * 1.15 = 71,324.9$	71,324.9		71,324.9	
보통인부: $169,804 * 0.10 * 1.15 = 19,527.4$	19,527.4		19,527.4	
<hr/>				
소 계	90,852.3		90,852.3	
2) 트럭 크레인(10TON)				
재료비: $6,660 * 0.90 = 5,994.0$	5,994.0	5,994.0		
노무비: $57,077 * 0.90 * 1.15 = 59,074.6$	59,074.6		59,074.6	
경 비: $30,793 * 0.90 = 27,713.7$	27,713.7			27,713.7
<hr/>				
소 계	92,782.3	5,994.0	59,074.6	27,713.7
2. 기재 설치 소요시간				
H = 4.0m, W = 1.2m, L = 30m				
1) 유압식 백호우 (0.7m ³)				
q = 0.7, k = 0.9				
f = 1 / 1.25 = 0.8 , e = 0.70 - 0.05 = 0.65				
cm = 16 sec(45°)				
Q = 3600 * q * k * f * e / cm = 73.71 m ³ /hr				
2) 박기 소요 시간				
T1 = L * W * H / Q = 1.95 hr				
T2 = 2 * L * H * 0.6 / 60 = 2.4 hr				
T3 = 2 * L * H * 3.0 / 60 = 12 hr				
TA = T1 + T2 + T3 = 16.35 hr				
3) 뽑기 소요 시간				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
$TB = 2 * L * H * 4.0 / 60 = 16 \text{ hr}$ <p>3. 기재손료</p> <p>1) 손료계수산정</p> <p>내용년수:5년</p> <p>년간관리비:5%</p> <p>상각비율:90%</p> <p>년간표준공용일수: 150일</p> <p>수리소모율:1회 대출당 5%(년 평균3회대출)</p> $K = ((\text{상각비율} + \text{수리소모율}) / \text{내용년수}) + \text{년간관리비} * 1 / \text{년간표준공용일수} = 0.00173$ <p>2)작업 일수산정</p> <p>기재조립및박기: $T1 = (TA+TB) / 8HR = 4.04\text{일}$</p> <p>관 부 설: $T2 = 1\text{일}$</p> <p>되메우기 시간</p> <p>$q = 0.7, \quad k = 1.1$</p> <p>$f = 1 / 1.25 = 0.8, \quad E = 0.75$</p> <p>$cm = 18 \text{ sec}(90^\circ)$</p> <p>$Q = 3600 * q * k * f * E / cm = 92.4 \text{ m}^3/\text{hr}$</p> <p>$T0 = L * W * H / Q = 1.56 \text{ hr}$</p> <p>되 메 우 기: $T3 = T0 / 8HR = 0.2\text{일}$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>계 $T = T1 + T2 + T3 = 5.24\text{일}$</p> <p>3)기재손료산출(중량:Wt=39.1TON)</p> <p>경 비: $0.0012 * 110,700,000 * T\text{일} / 30M = 23,202.7$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p>	23,202.7			23,202.7
<p>4. 소운반</p> <p>1) 작업조건</p> <p>10톤 트럭 크레인으로 기재 이동(L1=0.03Km)</p> <p>2) 작업시간 산정</p>	23,202.7			23,202.7

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
$t1 = 0, \quad t3 = 1.05, \quad t4 = 0.42$ $t2 = L1 / 2.5 * 2 * 60 = 1.44$ $cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 2.91\text{시간}$ 3)기재 소운반 재료비: $6,660 * cm / 60 * 39.1 / 30m = 420.9$ 노무비: $57,077 * cm / 60 * 39.1 / 30m * 1.15 = 4,149.1$ 경 비: $30,793 * cm / 60 * 39.1 / 30m = 1,946.4$				
	420.9	420.9		
	4,149.1		4,149.1	
	1,946.4			1,946.4
소 계	6,516.4	420.9	4,149.1	1,946.4
계	213,353.7	6,414.9	154,076.0	52,862.8
합 계	213,352	6,414	154,076	52,862

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 69호표				
◆ 조립식간이흙막이 설치(H3.0 x B2.3):M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 1편, 2-10-5 P121				
1. 설치 및 해체(H=3.0m이하)				
1) 노무비				
특별인부: 221,506 * 0.19 * 1.15 = 48,399.0	48,399.0		48,399.0	
보통인부: 169,804 * 0.07 * 1.15 = 13,669.2	13,669.2		13,669.2	
<hr/>				
소 계	62,068.2		62,068.2	
2) 트럭 크레인(10TON)				
재료비: 6,660 * 0.46 = 3,063.6	3,063.6	3,063.6		
노무비: 57,077 * 0.46 * 1.15 = 30,193.7	30,193.7		30,193.7	
경 비: 30,793 * 0.46 = 14,164.7	14,164.7			14,164.7
<hr/>				
소 계	47,422.0	3,063.6	30,193.7	14,164.7
2. 기재 설치 소요시간				
H = 3.0m, W = 2.3m, L = 30m				
1) 유압식 백호우 (0.7m ³)				
q = 0.7, k = 0.9				
f = 1 / 1.25 = 0.8 , e = 0.70 - 0.05 = 0.65				
cm = 16 sec(45°)				
Q = 3600 * q * k * f * e / cm = 73.71 m ³ /hr				
2) 박기 소요 시간				
T1 = L * W * H / Q = 2.81 hr				
T2 = 2 * L * H * 0.6 / 60 = 1.8 hr				
T3 = 2 * L * H * 3.0 / 60 = 9 hr				
TA = T1 + T2 + T3 = 13.61 hr				
3) 뽑기 소요 시간				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>$TB = 2 * L * H * 4.0 / 60 = 12 \text{ hr}$</p> <p>3. 기재손료</p> <p>1) 손료계수산정</p> <p>내용년수:5년</p> <p>년간관리비:5%</p> <p>상각비율:90%</p> <p>년간표준공용일수: 150일</p> <p>수리소모율:1회 대출당 5%(년 평균3회대출)</p> <p>$K = ((\text{상각비율}+\text{수리소모율})/\text{내용년수}) + \text{년간관리비} * 1 / \text{년간표준공용일수} = 0.00173$</p> <p>2)작업 일수산정</p> <p>기재조립및박기: $T1 = (TA+TB)/8HR=3.2\text{일}$</p> <p>관 부 설: $T2 = 1\text{일}$</p> <p>되메우기 시간</p> <p>$q = 0.7, \quad k = 1.1$</p> <p>$f = 1 / 1.25 = 0.8, \quad E = 0.75$</p> <p>$cm = 18 \text{ sec}(90^\circ)$</p> <p>$Q = 3600 * q * k * f * E / cm = 92.4 \text{ m}^3/\text{hr}$</p> <p>$T0 = L * W * H / Q = 2.24 \text{ hr}$</p> <p>되 메 우 기: $T3 = T0/8HR=0.28\text{일}$</p> <p>계 T = $T1 + T2 + T3 = 4.48\text{일}$</p> <p>3)기재손료산출(중량:Wt=33.2TON)</p> <p>경 비:$0.0012 * 99,700,000 * T\text{일} / 30M = 17,866.2$</p>	17,866.2			17,866.2
<p>소 계</p> <p>4. 소운반</p> <p>1) 작업조건</p> <p>10톤 트럭 크레인으로 기재 이동(L1=0.03Km)</p> <p>2) 작업시간 산정</p> <p>$t1 = 0, \quad t3 = 1.05, \quad t4 = 0.42$</p>	17,866.2			17,866.2

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
$t_2 = L_1 / 2.5 * 2 * 60 = 1.44$ $cm = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 = 2.91\text{시간}$ 3)기재 소운반 재료비: $6,660 * cm / 60 * 33.2 / 30m = 357.4$ 노무비: $57,077 * cm / 60 * 33.2 / 30m * 1.15 = 3,523.0$ 경 비: $30,793 * cm / 60 * 33.2 / 30m = 1,652.7$	357.4	357.4		
	3,523.0		3,523.0	
	1,652.7			1,652.7
소 계	5,533.1	357.4	3,523.0	1,652.7
계	132,889.5	3,421.0	95,784.9	33,683.6
합 계	132,888	3,421	95,784	33,683

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 70호표				
◆ 조립식간이흙막이 설치(H4.0 x B2.3):M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 1편, 2-10-5 P121				
1. 설치 및 해체(H=4.0m이하)				
1) 노무비				
특별인부: $221,506 * 0.28 * 1.15 = 71,324.9$	71,324.9		71,324.9	
보통인부: $169,804 * 0.10 * 1.15 = 19,527.4$	19,527.4		19,527.4	
<hr/>				
소 계	90,852.3		90,852.3	
2) 트럭 크레인(10TON)				
재료비: $6,660 * 0.90 = 5,994.0$	5,994.0	5,994.0		
노무비: $57,077 * 0.90 * 1.15 = 59,074.6$	59,074.6		59,074.6	
경 비: $30,793 * 0.90 = 27,713.7$	27,713.7			27,713.7
<hr/>				
소 계	92,782.3	5,994.0	59,074.6	27,713.7
2. 기재 설치 소요시간				
H = 4.0m, W = 2.3m, L = 30m				
1) 유압식 백호우 (0.7m ³)				
q = 0.7, k = 0.9				
f = 1 / 1.25 = 0.8 , e = 0.70 - 0.05 = 0.65				
cm = 16 sec(45°)				
Q = 3600 * q * k * f * e / cm = 73.71 m ³ /hr				
2) 박기 소요 시간				
T1 = L * W * H / Q = 3.74 hr				
T2 = 2 * L * H * 0.6 / 60 = 2.4 hr				
T3 = 2 * L * H * 3.0 / 60 = 12 hr				
TA = T1 + T2 + T3 = 18.14 hr				
3) 뽑기 소요 시간				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>$TB = 2 * L * H * 4.0 / 60 = 16 \text{ hr}$</p> <p>3. 기재손료</p> <p>1) 손료계수산정</p> <p>내용년수:5년</p> <p>년간관리비:5%</p> <p>상각비율:90%</p> <p>년간표준공용일수: 150일</p> <p>수리소모율:1회 대출당 5%(년 평균3회대출)</p> <p>$K = ((\text{상각비율}+\text{수리소모율})/\text{내용년수})+$ $\text{년간관리비}) * 1 / \text{년간표준공용일수} = 0.00173$</p> <p>2)작업 일수산정</p> <p>기재조립및박기: $T1 = (TA+TB)/8HR=4.27\text{일}$</p> <p>관 부 설: $T2 = 1\text{일}$</p> <p>되메우기 시간</p> <p>$q = 0.7, \quad k = 1.1$</p> <p>$f = 1 / 1.25 = 0.8, \quad E = 0.75$</p> <p>$cm = 18 \text{ sec}(90^\circ)$</p> <p>$Q = 3600 * q * k * f * E / cm = 92.4 \text{ m}^3/\text{hr}$</p> <p>$T0 = L * W * H / Q = 2.99 \text{ hr}$</p> <p>되 메 우 기: $T3 = T0/8HR=0.37\text{일}$</p> <p>계 T = $T1 + T2 + T3 = 5.64\text{일}$</p> <p>3)기재손료산출(중량:Wt=39.5TON)</p> <p>경 비:$0.0012 * 114,700,000 * T\text{일} / 30M = 25,876.3$</p>	25,876.3			25,876.3
<p>소 계</p> <p>4. 소운반</p> <p>1) 작업조건</p> <p>10톤 트럭 크레인으로 기재 이동(L1=0.03Km)</p> <p>2) 작업시간 산정</p> <p>$t1 = 0, \quad t3 = 1.05, \quad t4 = 0.42$</p>	25,876.3			25,876.3

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
$t_2 = L_1 / 2.5 * 2 * 60 = 1.44$ $cm = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 = 2.91\text{시간}$ 3)기재 소운반 재료비: $6,660 * cm / 60 * 39.5 / 30m = 425.2$ 노무비: $57,077 * cm / 60 * 39.5 / 30m * 1.15 = 4,191.5$ 경 비: $30,793 * cm / 60 * 39.5 / 30m = 1,966.3$				
	425.2	425.2		
	4,191.5		4,191.5	
	1,966.3			1,966.3
소 계	6,583.0	425.2	4,191.5	1,966.3
계	216,093.9	6,419.2	154,118.4	55,556.3
합 계	216,093	6,419	154,118	55,556

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 71호표				
◆ 조립식간이흙막이 설치(H3.0 x B3.0):M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 1편, 2-10-5 P121				
1. 설치 및 해체(H=3.0m이하)				
1) 노무비				
특별인부: $221,506 * 0.19 * 1.15 = 48,399.0$	48,399.0		48,399.0	
보통인부: $169,804 * 0.07 * 1.15 = 13,669.2$	13,669.2		13,669.2	

소 계	62,068.2		62,068.2	
2) 트럭 크레인(10TON)				
재료비: $6,660 * 0.46 = 3,063.6$	3,063.6	3,063.6		
노무비: $57,077 * 0.46 * 1.15 = 30,193.7$	30,193.7		30,193.7	
경 비: $30,793 * 0.46 = 14,164.7$	14,164.7			14,164.7

소 계	47,422.0	3,063.6	30,193.7	14,164.7
2. 기재 설치 소요시간				
H = 3.0m, W = 3.0m, L = 30m				
1) 유압식 백호우 (0.7m ³)				
q = 0.7, k = 0.9				
f = 1 / 1.25 = 0.8 , e = 0.70 - 0.05 = 0.65				
cm = 16 sec(45°)				
Q = 3600 * q * k * f * e / cm = 73.71 m ³ /hr				
2) 박기 소요 시간				
T1 = L * W * H / Q = 3.66 hr				
T2 = 2 * L * H * 0.6 / 60 = 1.8 hr				
T3 = 2 * L * H * 3.0 / 60 = 9 hr				
TA = T1 + T2 + T3 = 14.46 hr				
3) 뽑기 소요 시간				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>$TB = 2 * L * H * 4.0 / 60 = 12 \text{ hr}$</p> <p>3. 기재손료</p> <p>1) 손료계수산정</p> <p>내용년수:5년</p> <p>년간관리비:5%</p> <p>상각비율:90%</p> <p>년간표준공용일수: 150일</p> <p>수리소모율:1회 대출당 5%(년 평균3회대출)</p> <p>$K = ((\text{상각비율}+\text{수리소모율})/\text{내용년수}) + \text{년간관리비} * 1 / \text{년간표준공용일수} = 0.00173$</p> <p>2)작업 일수산정</p> <p>기재조립및박기: $T1 = (TA+TB)/8HR=3.31\text{일}$</p> <p>관 부 설: $T2 = 1\text{일}$</p> <p>되메우기 시간</p> <p>$q = 0.7, \quad k = 1.1$</p> <p>$f = 1 / 1.25 = 0.8, \quad E = 0.75$</p> <p>$cm = 18 \text{ sec}(90^\circ)$</p> <p>$Q = 3600 * q * k * f * E / cm = 92.4 \text{ m}^3/\text{hr}$</p> <p>$T0 = L * W * H / Q = 2.92 \text{ hr}$</p> <p>되 메 우 기: $T3 = T0/8HR=0.37\text{일}$</p> <p>계 T = $T1 + T2 + T3 = 4.68\text{일}$</p> <p>3)기재손료산출(중량:Wt=33.2TON)</p> <p>경 비: $0.0012 * 103,000,000 * T\text{일} / 30M = 19,281.6$</p>	19,281.6			19,281.6
<p>소 계</p> <p>4. 소운반</p> <p>1) 작업조건</p> <p>10톤 트럭 크레인으로 기재 이동(L1=0.03Km)</p> <p>2) 작업시간 산정</p> <p>$t1 = 0, \quad t3 = 1.05, \quad t4 = 0.42$</p>	19,281.6			19,281.6

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
$t_2 = L_1 / 2.5 * 2 * 60 = 1.44$ $cm = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 = 2.91\text{시간}$ 3)기재 소운반 재료비: $6,660 * cm / 60 * 33.2 / 30m = 357.4$ 노무비: $57,077 * cm / 60 * 33.2 / 30m * 1.15 = 3,523.0$ 경 비: $30,793 * cm / 60 * 33.2 / 30m = 1,652.7$				
	357.4	357.4		
	3,523.0		3,523.0	
	1,652.7			1,652.7
소 계	5,533.1	357.4	3,523.0	1,652.7
계	134,304.9	3,421.0	95,784.9	35,099.0
합 계	134,304	3,421	95,784	35,099

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<p>* 산근 72호표</p> <p>◆ 조절식간이흙막이 설치(H=5.0m, W=3.78m x B=3.78m, 사각 SF) ; 개소당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$</p> <p>☞ 25품셈 1편 P179</p> <p>※ 작업조건</p> <p style="padding-left: 20px;">H = 5.0m, B = 3.78m, L = 3.78m</p> <p>1. TS판널압입</p> <p>1) 유압식 백호우 (1.0㎡)</p> <p style="padding-left: 20px;">$q = 1.0, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$</p> <p style="padding-left: 20px;">$E = 0.65, C_m = 21 \text{ sec}(135^\circ)$</p> <p style="padding-left: 20px;">$Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 80.23 \text{ m}^3/\text{hr}$</p> <p>2) 설치 소요시간(TA) 산정</p> <p style="padding-left: 20px;">$S1 = 19.5\text{min}/\text{m}^2(\text{판널압입계수})$</p> <p style="padding-left: 20px;">$S2 = 0.6\text{min}/\text{m}^2(\text{판널준비계수})$</p> <p style="padding-left: 20px;">$T0 = 5.0 * 3.78 * 3.78 / 80.23 = 0.89 \text{ hr}(\text{굴착소요시간})$</p> <p style="padding-left: 20px;">$T1 = 5.0 * (3.78 + 3.78) * 2 * 19.5 / 60 = 24.57 \text{ hr}(\text{판널압입시간})$</p> <p style="padding-left: 20px;">$T2 = 5.0 * (3.78 + 3.78) * 2 * 0.6 / 60 = 0.76 \text{ hr}(\text{기타준비시간})$</p> <p style="padding-left: 20px;">$TA = 0.89 + 24.57 + 0.76 = 26.22 \text{ hr}$</p> <p>3) 백호우 운전시간</p> <p style="padding-left: 20px;">$QA = 24.57 + 0.76 = 25.33 \text{ hr}$</p> <p>재료비 : $29,999 * 25.33 = 759,874.6$</p> <p>노무비 : $57,077 * 25.33 * 1.15 = 1,662,624.4$</p> <p>경 비 : $28,955 * 25.33 = 733,430.1$</p>				
<p>소 계</p>	3,155,929.1	759,874.6	1,662,624.4	733,430.1
<p>4) 작업인원</p> <p>작업반장 : $213,033 * 25.33 * 0.6/8 * 1.15 = 465,415.8$</p> <p>보통인부 : $169,804 * 25.33 * 2/8 * 1.15 = 1,236,576.4$</p>	465,415.8		465,415.8	
	1,236,576.4		1,236,576.4	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
특별인부 : $221,506 * 25.33 * 4/8 * 1.15 = 3,226,179.5$	3,226,179.5		3,226,179.5	
소 계	4,928,171.7		4,928,171.7	
계	8,084,100.8	759,874.6	6,590,796.1	733,430.1
2. TS판넬 인발				
1) 백호우 운전시간				
S3 = 18.5min/m ² (판넬인발계수)				
TB = 5.0*(3.78+3.78)*2*18.5/60 = 23.31 hr (판넬인발시간)				
재료비 : 29,999 * 23.31 = 699,276.6	699,276.6	699,276.6		
노무비 : 57,077 * 23.31 * 1.15 = 1,530,034.6	1,530,034.6		1,530,034.6	
경 비 : 28,955 * 23.31 = 674,941.0	674,941.0			674,941.0
소 계	2,904,252.2	699,276.6	1,530,034.6	674,941.0
2) 작업인원				
작업반장 : 213,033 * 23.31 * 0.5/8 * 1.15 = 356,916.8	356,916.8		356,916.8	
보통인부 : 169,804 * 23.31 * 2/8 * 1.15 = 1,137,962.7	1,137,962.7		1,137,962.7	
특별인부 : 221,506 * 23.31 * 3/8 * 1.15 = 2,226,675.2	2,226,675.2		2,226,675.2	
소 계	3,721,554.7		3,721,554.7	
계	6,625,806.9	699,276.6	5,251,589.3	674,941.0
3. TS판넬 손료				
1) 손료계수산정				
연간표준가동시간 : A1 = 1200 시간				
내 용 시 간 : A2 = 6000 시간				
내 용 년 수 : y = 5 년				
상 각 비 율 : a = 0.90(90%)				
정 비 비 율 : b = 0.40(40%)				
연 간 관 리 비 율 : c = 0.10(10%)				
판 매 가 격 : e = 52,000,000				
시간당상각비계수 = 상각비율/내용시간 = K1				
시간당정비비계수 = 정비비율/내용시간 = K2				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>시간당 관리비계수 = (연간관리비율/연간표준가동시간)x $(1.1 \times \text{내용년수} + 0.9) / (2 \times \text{내용년수}) = K3$</p> <p>$K1 = 0.9 / 6000 = 0.00015$</p> <p>$K2 = 0.4 / 6000 = 0.0000667$</p> <p>$K3 = (0.1/1200) * ((1.1 * 5 + 0.9) / (2 * 5)) = 0.0000533$</p> <p>손료계수 $K = (K1 + K2 + K3) * 8 = 0.00216$</p> <p>2) 작업 일수산정</p> <p>기재조립및박기 : $TT1 = (TA + TB) / 8 = 6.19$ 일</p> <p>구조물설치 및 되메우기 : $TT2 = 2.0$ 일</p> <p>-----</p> <p>계 : $TC = TT1 + TT2 = 8.19$ 일</p>				
<p>3) 기재손료 산출</p> <p>손료 = $0.0021600 * 52,000,000 * TC = 919,900.8$ 원/개소</p>	919,900.8			919,900.8
<p>소 계</p>	919,900.8			919,900.8
<p>계</p>	919,900.8			919,900.8
<p>합 계</p>	15,629,808.5	1,459,151.2	11,842,385.4	2,328,271.9
<p>합 계</p>	15,629,807	1,459,151	11,842,385	2,328,271

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 73호표				
◆ 토류판 설치 및 철거(t=6cm) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 1편,5-1-4 P176				
1. 재료비				
3개월 미만 사용 손율 50% 적용				
외승각재(30×30×3600mm) 748,500 * 1.05m ² / 10m ² * 50% = 39,296.2				
보통철선(#8,4.0mm) 1,500 * 1.03kg / 10m ² = 154.5				

소 계				
2. 설치비				
1) 인 력				
형틀목공 : 272,831 * 0.73인 / 10m ² * 1.15 = 22,904.1				
보통인부 : 169,804 * 0.38인 / 10m ² * 1.15 = 7,420.4				
공구손료 및 경장비(엔진톱등) (노무비의 3.0%)				
30,324.5 * 3.0% = 909.7				

소 계				
2) 기 계 : 굴착기(무한궤도)(0.2m ²)				
Q = 1.92hr				
재료비: 7,629 * Q / 10m ² = 1,464.7 W/a				
노무비: 57,077 * Q / 10m ² * 1.15 = 12,602.6 W/a				
경 비: 13,399 * Q / 10m ² = 2,572.6 W/a				

소 계				
3. 철거비				
1) 인 력				
형틀목공 : 272,831 * 0.58인 / 10m ² * 1.15 = 18,197.8				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
보통인부 : $169,804 * 0.30인 / 10㎡ * 1.15 = 5,858.2$	5,858.2		5,858.2	
<hr/>				
소 계	24,056.0		24,056.0	
2) 기 계 : 굴착기(무한궤도)(0.2㎡)				
Q = 1.54hr				
재료비: $7,629 * Q / 10㎡ = 1,174.8 W/a$	1,174.8	1,174.8		
노무비: $57,077 * Q / 10㎡ * 1.15 = 10,108.3 W/a$	10,108.3		10,108.3	
경 비: $13,399 * Q / 10㎡ = 2,063.4 W/a$	2,063.4			2,063.4
<hr/>				
소 계	13,346.5	1,174.8	10,108.3	2,063.4
합 계	124,727.3	42,999.9	77,091.4	4,636.0
<hr/>				
합 계	124,726	42,999	77,091	4,636

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 74호표				
◆ 조립식간이흙막이 설치(H3.0 x B1.2):M당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 1편, 2-10-5 P121				
1. 설치 및 해체(H=3.0m이하)				
1) 노무비				
특별인부: 221,506 * 0.19 * 1.875 = 78,911.5	78,911.5		78,911.5	
보통인부: 169,804 * 0.07 * 1.875 = 22,286.7	22,286.7		22,286.7	
소 계				
	101,198.2		101,198.2	
2) 트럭 크레인(10TON)				
재료비: 6,660 * 0.46 = 3,063.6	3,063.6	3,063.6		
노무비: 57,077 * 0.46 * 1.875 = 49,228.9	49,228.9		49,228.9	
경 비: 30,793 * 0.46 = 14,164.7	14,164.7			14,164.7
소 계				
	66,457.2	3,063.6	49,228.9	14,164.7
2. 기재 설치 소요시간				
H = 3.0m, W = 1.2m, L = 30m				
1) 유압식 백호우 (0.7m ³)				
q = 0.7, k = 0.9				
f = 1 / 1.25 = 0.8 , e = 0.70 - 0.05 = 0.65				
cm = 16 sec(45°)				
Q = 3600 * q * k * f * e / cm = 73.71 m ³ /hr				
2) 박기 소요 시간				
T1 = L * W * H / Q = 1.47 hr				
T2 = 2 * L * H * 0.6 / 60 = 1.8 hr				
T3 = 2 * L * H * 3.0 / 60 = 9 hr				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>TA = T1 + T2 + T3 = 12.27 hr</p> <p>3) 뽑기 소요 시간</p> <p>TB = 2 * L * H * 4.0 / 60 = 12 hr</p> <p>3. 기재손료</p> <p>1) 손료계수산정</p> <p>내용년수:5년</p> <p>년간관리비:5%</p> <p>상각비율:90%</p> <p>년간표준공용일수: 150일</p> <p>수리소모율:1회 대출당 5%(년 평균3회대출)</p> <p>K = ((상각비율+수리소모율)/내용년수)+ 연간관리비*1/년간표준공용일수)=0.00173</p> <p>2)작업 일수산정</p> <p>기재조립및박기: T1 = (TA+TB)/8HR=3.03일</p> <p>관 부 설: T2 = 1일</p> <p>되메우기 시간</p> <p>q = 0.7, k = 1.1</p> <p>f = 1 / 1.25 = 0.8, E = 0.75</p> <p>cm = 18 sec(90°)</p> <p>Q = 3600 * q * k * f * E / cm = 92.4 m³/hr</p> <p>T0= L * W * H / Q = 1.17 hr</p> <p>되 메 우 기: T3 = T0/8HR=0.15일</p> <p>계 T = T1 + T2 + T3 =4.18일</p> <p>3)기재손료산출(중량:Wt=32.9TON)</p> <p>경 비:0.0012 * 95,700,000 * T일 / 30M= 16,001.0</p>	16,001.0			16,001.0
<p>소 계</p> <p>4. 소운반</p> <p>1) 작업조건</p> <p>10톤 트럭 크레인으로 기재 이동(L1=0.03Km)</p>	16,001.0			16,001.0

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
2) 작업시간 산정 $t1 = 0, \quad t3 = 1.05, \quad t4 = 0.42$ $t2 = L1 / 2.5 * 2 * 60 = 1.44$ $cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 2.91\text{시간}$				
3)기재 소운반 재료비: $6,660 * cm / 60 * 32.9 / 30m = 354.2$ 노무비: $57,077 * cm / 60 * 32.9 / 30m * 1.875 = 5,692.1$ 경 비: $30,793 * cm / 60 * 32.9 / 30m = 1,637.8$	354.2	354.2		
	5,692.1		5,692.1	
	1,637.8			1,637.8
소 계	7,684.1	354.2	5,692.1	1,637.8
계	191,340.5	3,417.8	156,119.2	31,803.5
합 계	191,339	3,417	156,119	31,803

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 75호표				
◆ 조립식간이흙막이 설치(H3.0 x B2.3):M당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 1편, 2-10-5 P121				
1. 설치 및 해체(H=3.0m이하)				
1) 노무비				
특별인부: 221,506 * 0.19 * 1.875 = 78,911.5	78,911.5		78,911.5	
보통인부: 169,804 * 0.07 * 1.875 = 22,286.7	22,286.7		22,286.7	
소 계				
	101,198.2		101,198.2	
2) 트럭 크레인(10TON)				
재료비: 6,660 * 0.46 = 3,063.6	3,063.6	3,063.6		
노무비: 57,077 * 0.46 * 1.875 = 49,228.9	49,228.9		49,228.9	
경 비: 30,793 * 0.46 = 14,164.7	14,164.7			14,164.7
소 계				
	66,457.2	3,063.6	49,228.9	14,164.7
2. 기재 설치 소요시간				
H = 3.0m, W = 2.3m, L = 30m				
1) 유압식 백호우 (0.7m ³)				
q = 0.7, k = 0.9				
f = 1 / 1.25 = 0.8 , e = 0.70 - 0.05 = 0.65				
cm = 16 sec(45°)				
Q = 3600 * q * k * f * e / cm = 73.71 m ³ /hr				
2) 박기 소요 시간				
T1 = L * W * H / Q = 2.81 hr				
T2 = 2 * L * H * 0.6 / 60 = 1.8 hr				
T3 = 2 * L * H * 3.0 / 60 = 9 hr				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>TA = T1 + T2 + T3 = 13.61 hr</p> <p>3) 뽑기 소요 시간</p> <p>TB = 2 * L * H * 4.0 / 60 = 12 hr</p> <p>3. 기재손료</p> <p>1) 손료계수산정</p> <p>내용년수:5년</p> <p>년간관리비:5%</p> <p>상각비율:90%</p> <p>년간표준공용일수: 150일</p> <p>수리소모율:1회 대출당 5%(년 평균3회대출)</p> <p>K = ((상각비율+수리소모율)/내용년수)+ 연간관리비*1/년간표준공용일수)=0.00173</p> <p>2)작업 일수산정</p> <p>기재조립및박기: T1 = (TA+TB)/8HR=3.2일</p> <p>관 부 설: T2 = 1일</p> <p>되메우기 시간</p> <p>q = 0.7, k = 1.1</p> <p>f = 1 / 1.25 = 0.8, E = 0.75</p> <p>cm = 18 sec(90°)</p> <p>Q = 3600 * q * k * f * E / cm = 92.4 m³/hr</p> <p>T0= L * W * H / Q = 2.24 hr</p> <p>되 메 우 기: T3 = T0/8HR=0.28일</p> <p>계 T = T1 + T2 + T3 =4.48일</p> <p>3)기재손료산출(중량:Wt=33.2TON)</p> <p>경 비:0.0012 * 99,700,000 * T일 / 30M= 17,866.2</p>	17,866.2			17,866.2
<p>소 계</p> <p>4. 소운반</p> <p>1) 작업조건</p> <p>10톤 트럭 크레인으로 기재 이동(L1=0.03Km)</p>	17,866.2			17,866.2

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
2) 작업시간 산정 $t1 = 0, \quad t3 = 1.05, \quad t4 = 0.42$ $t2 = L1 / 2.5 * 2 * 60 = 1.44$ $cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 2.91\text{시간}$				
3)기재 소운반 재료비: $6,660 * cm / 60 * 33.2 / 30m = 357.4$ 노무비: $57,077 * cm / 60 * 33.2 / 30m * 1.875 = 5,744.0$ 경 비: $30,793 * cm / 60 * 33.2 / 30m = 1,652.7$	357.4	357.4		
	5,744.0		5,744.0	
	1,652.7			1,652.7
소 계	7,754.1	357.4	5,744.0	1,652.7
계	193,275.7	3,421.0	156,171.1	33,683.6
합 계	193,275	3,421	156,171	33,683

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 76호표				
◆ 토류판 설치 및 철거(t=6cm) ; m ² 당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 1편,5-1-4 P176				
1. 재료비				
3개월 미만 사용 손율 50% 적용				
외승각재(30×30×3600mm) 748,500 * 1.05m ² / 10m ² * 50% =	39,296.2	39,296.2		
39,296.2				
보통철선(#8,4.0mm) 1,500 * 1.03kg / 10m ² = 154.5	154.5	154.5		
<hr/>				
소 계	39,450.7	39,450.7		
2. 설치비				
1) 인 력				
형틀목공 : 272,831 * 0.73인 / 10m ² * 1.875 = 37,343.7	37,343.7		37,343.7	
보통인부 : 169,804 * 0.38인 / 10m ² * 1.875 = 12,098.5	12,098.5		12,098.5	
공구손료 및 경장비(엔진톱등) (노무비의 3.0%)				
49,442.2 * 3.0% = 1,483.2	1,483.2	1,483.2		
<hr/>				
소 계	50,925.4	1,483.2	49,442.2	
2) 기 계 : 굴착기(무한궤도)(0.2m ²)				
Q = 1.92hr				
재료비: 7,629 * Q / 10m ² = 1,464.7 W/a	1,464.7	1,464.7		
노무비: 57,077 * Q / 10m ² * 1.875 = 20,547.7 W/a	20,547.7		20,547.7	
경 비: 13,399 * Q / 10m ² = 2,572.6 W/a	2,572.6			2,572.6
<hr/>				
소 계	24,585.0	1,464.7	20,547.7	2,572.6
3. 철거비				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
1) 인 력				
형틀목공 : $272,831 * 0.58인 / 10㎡ * 1.875 = 29,670.3$	29,670.3		29,670.3	
보통인부 : $169,804 * 0.30인 / 10㎡ * 1.875 = 9,551.4$	9,551.4		9,551.4	

소 계	39,221.7		39,221.7	
2) 기 계 : 굴착기(무한궤도)(0.2㎡)				
Q = 1.54hr				
재료비: $7,629 * Q / 10㎡ = 1,174.8 W/a$	1,174.8	1,174.8		
노무비: $57,077 * Q / 10㎡ * 1.875 = 16,480.9 W/a$	16,480.9		16,480.9	
경 비: $13,399 * Q / 10㎡ = 2,063.4 W/a$	2,063.4			2,063.4

소 계	19,719.1	1,174.8	16,480.9	2,063.4
합 계	173,901.9	43,573.4	125,692.5	4,636.0

합 계	173,901	43,573	125,692	4,636

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 77호표</p> <p>◆ 시설물 이물질 청소(뚜껑부) ; 개소당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$</p> <p>☞ 25품셈 1편, 2-11-2 P122</p> <p>품셈 적용 기준 : 건축물 현장정리 품 적용(철골조의 50%)</p> <p>뚜껑부 개소당 청소 면적</p> <p>$B = 1.0 * 1.0 = 1 \text{ m}^2/\text{개소}$</p> <p>1. 노무비</p> <p>노무비: $49,479 * 0.05 * B * 0.5 * 1.15 = 1,422.5 \text{ 원/일}$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>소 계</p> <p>계</p>	1,422.5		1,422.5	
	1,422.5		1,422.5	
합 계	1,422		1,422	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 78호표				
◆ 절삭 후 아스팔트 덧씌우기(t=5cm) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편,2-1-3 P1057				
※ B-Type				
※ 1일 시공량 : Qd = 3400m ² /일				
시간당시공량 : Q = 3400 / 8hr = 425 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 4인 / 3400m ² * 1.15 = 362.5 W / m ²	362.5		362.5	
보 통 인 부 : 169,804 * 2인 / 3400m ² * 1.15 = 114.8 W / m ²	114.8		114.8	

소 계	477.3		477.3	
계	477.3		477.3	
2. 사 용 기 계				
1) 노면파쇄기(2m)				
재료비 : 77,087 / 425.00 * 2대 = 362.7 W/m ²	362.7	362.7		
노무비 : 57,077 / 425.00 * 2대 * 1.15 = 308.8 W/m ²	308.8		308.8	
경 비 : 170,620 / 425.00 * 2대 = 802.9 W/m ²	802.9			802.9

소 계	1,474.4	362.7	308.8	802.9
2) 로더(타이어, 0.57m ²)+소형노면파쇄기(0.95m ²)				
재료비 : (6,355 + 0) / 425.00 = 14.9 W/m ²	14.9	14.9		
노무비 : (57,077 + 0) / 425.00 * 1.15 = 154.4 W/m ²	154.4		154.4	
경 비 : (7,237 + 11,316) / 425.00 = 43.6 W/m ²	43.6			43.6

소 계	212.9	14.9	154.4	43.6
3) 로더(타이어, 0.57m ²)				
재료비 : 6,355 / 425.00 * 2대 = 29.9 W/m ²	29.9	29.9		

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
노무비 : $57,077 / 425.00 * 2대 * 1.15 = 308.8 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $7,237 / 425.00 * 2대 = 34.0 \text{ W/m}^2$	308.8		308.8	
<hr/>				
소 계 4) 아스팔트 피니쉬(3.0m) 재료비 : $17,540 / 425.00 = 41.2 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 425.00 * 1.15 = 154.4 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $55,623 / 425.00 = 130.8 \text{ W/m}^2$	372.7	29.9	308.8	34.0
<hr/>				
소 계 5) 머캐덤 롤러(자주식, 10~12ton) 재료비 : $13,838 / 425.00 = 32.5 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 425.00 * 1.15 = 154.4 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $12,390 / 425.00 = 29.1 \text{ W/m}^2$	326.4	41.2	154.4	130.8
<hr/>				
소 계 6) 타이어 롤러(자주식, 8~15ton) 재료비 : $12,408 / 425.00 = 29.1 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 425.00 * 1.15 = 154.4 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $18,511 / 425.00 = 43.5 \text{ W/m}^2$	216.0	32.5	154.4	29.1
<hr/>				
소 계 7) 탠덤 롤러(자주식, 5~8ton) 재료비 : $7,439 / 425.00 = 17.5 \text{ W/m}^2$ 노무비 : $57,077 / 425.00 * 1.15 = 154.4 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $8,709 / 425.00 = 20.4 \text{ W/m}^2$	227.0	29.1	154.4	43.5
<hr/>				
소 계 8) 아스팔트 디스트리뷰터(3,800 l) 재료비 : $17,181 / 425.00 = 40.4 \text{ W/m}^2$	192.3	17.5	154.4	20.4
<hr/>				
소 계 8) 아스팔트 디스트리뷰터(3,800 l) 재료비 : $17,181 / 425.00 = 40.4 \text{ W/m}^2$	40.4	40.4		

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
노무비 : $57,077 / 425.00 * 1.15 = 154.4 \text{ W/m}^2$	154.4		154.4	
경 비 : $15,518 / 425.00 = 36.5 \text{ W/m}^2$	36.5			36.5
소 계	231.3	40.4	154.4	36.5
9) 살수차(물탱크, 16000 l)				
재료비 : $21,146 / 425.00 = 49.7 \text{ W/m}^2$	49.7	49.7		
노무비 : $49,479 / 425.00 * 1.15 = 133.8 \text{ W/m}^2$	133.8		133.8	
경 비 : $18,728 / 425.00 = 44.0 \text{ W/m}^2$	44.0			44.0
소 계	227.5	49.7	133.8	44.0
계	3,480.5	617.9	1,677.8	1,184.8
3. 재료비				
팁(날) : $6,000 * 0.69EA/m^2 * 0.05m = 207.0$	207.0	207.0		
물 : $1.27 * 35 \text{ l} / m^2 * 0.05m = 2.2$	2.2	2.2		
소 계	209.2	209.2		
계	209.2	209.2		
합 계	4,167.0	827.1	2,155.1	1,184.8
합 계	4,166	827	2,155	1,184

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 79호표				
◆ 소파보수(표층) A-Type ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편,2-1-8 P1062				
※ 1일 시공량 : Qd = 400m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 400 / 8hr = 50 m ² /hr				
1. 노무비				
포 장 공 : 267,989 * 3인 / 400 * 1.15 = 2,311.4	2,311.4		2,311.4	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 400 * 1.15 = 488.1	488.1		488.1	

소 계	2,799.5		2,799.5	
2. 기계경비				
1) 로우더(타이어 0.95m ²) + 소형노면파쇄기				
재료비 : (11,258 + 0) / 50.00 = 225.1	225.1	225.1		
노무비 : (57,077 + 0) / 50.00 * 1.15 = 1,312.7	1,312.7		1,312.7	
경 비 : (9,395 + 11,316) / 50.00 = 414.2	414.2			414.2

소 계	1,952.0	225.1	1,312.7	414.2
2) 로우더(타이어 0.57m ²)				
재료비 : 6,355 / 50.00 = 127.1	127.1	127.1		
노무비 : 57,077 / 50.00 * 1.15 = 1,312.7	1,312.7		1,312.7	
경 비 : 7,237 / 50.00 = 144.7	144.7			144.7

소 계	1,584.5	127.1	1,312.7	144.7
3) 진동로울러(자주식 2.5Ton)				
재료비 : 3,277 / 50.00 = 65.5	65.5	65.5		
노무비 : 57,077 / 50.00 * 1.15 = 1,312.7	1,312.7		1,312.7	
경 비 : 5,054 / 50.00 = 101.0	101.0			101.0

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
소 계	1,479.2	65.5	1,312.7	101.0
4) 아스팔트스프레이어 (400ℓ)				
재료비 : 1,807 / 50.00 = 36.1	36.1	36.1		
노무비 : 57,077 / 50.00 * 1.15 = 1,312.7	1,312.7		1,312.7	
경 비 : 771 / 50.00 = 15.4	15.4			15.4
소 계	1,364.2	36.1	1,312.7	15.4
5) 덤프트럭 (2.5Ton)				
재료비 : 5,046 / 50.00 * 2 대 = 201.8	201.8	201.8		
노무비 : 49,479 / 50.00 * 2 대 * 1.15 = 2,276.0	2,276.0		2,276.0	
경 비 : 6,400 / 50.00 * 2 대 = 256.0	256.0			256.0
소 계	2,733.8	201.8	2,276.0	256.0
합 계	11,913.2	655.6	10,326.3	931.3
합 계	11,912	655	10,326	931

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 80호표				
◆ 아스팔트표층포설및다짐(본관,가열,소규모) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 2편,1-5-5 P418				
※ 1일 시공량 : Q1 = 300 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 300m ² / 8hr = 37.5 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 300m ² * 1.15 = 2,054.5 W/m ²	2,054.5		2,054.5	
보 통 인 부 : 169,804 * 1인 / 300m ² * 1.15 = 650.9 W/m ²	650.9		650.9	
<hr/>				
소 계	2,705.4		2,705.4	
2. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : 1,705 / 37.50 = 45.4 W/m ²	45.4	45.4		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.15 = 1,091.9 W/m ²	1,091.9		1,091.9	
경 비 : 599 / 37.50 = 15.9 W/m ²	15.9			15.9
<hr/>				
소 계	1,153.2	45.4	1,091.9	15.9
3. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : 3,134 / 37.50 = 83.5 W/m ²	83.5	83.5		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.15 = 1,091.9 W/m ²	1,091.9		1,091.9	
경 비 : 1,902 / 37.50 = 50.7 W/m ²	50.7			50.7
<hr/>				
소 계	1,226.1	83.5	1,091.9	50.7
4. 로더(타이어, 0.57m ²)				
재 료 비 : 6,355 / 37.50 = 169.4 W/m ²	169.4	169.4		
노 무 비 : 57,077 / 37.50 * 1.15 = 1,750.3 W/m ²	1,750.3		1,750.3	
경 비 : 7,237 / 37.50 = 192.9 W/m ²	192.9			192.9
<hr/>				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
소 계	2,112.6	169.4	1,750.3	192.9
5. 물탱크(살수차, 5500ℓ)				
재 료 비 : $15,245 / 37.50 * 0.5 = 203.2 \text{ W/m}^2$	203.2	203.2		
노 무 비 : $49,479 / 37.50 * 0.5 * 1.15 = 758.6 \text{ W/m}^2$	758.6		758.6	
경 비 : $9,765 / 37.50 * 0.5 = 130.2 \text{ W/m}^2$	130.2			130.2
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	1,092.0	203.2	758.6	130.2
합 계	8,289.3	501.5	7,398.1	389.7
합 계	8,288	501	7,398	389

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 81호표				
◆ 아스팔트중간층포설및다짐(본관,가열,소규모)-야간 ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 2편, 1-5-5 P418				
※ 1일 시공량 : Q1 = 300 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 300m ² / 8hr = 37.5 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 300m ² * 1.15 = 2,054.5 W/m ²	2,054.5		2,054.5	
보 통 인 부 : 169,804 * 1인 / 300m ² * 1.15 = 650.9 W/m ²	650.9		650.9	
<hr/>				
소 계	2,705.4		2,705.4	
2. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : 1,705 / 37.50 = 45.4 W/m ²	45.4	45.4		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.15 = 1,091.9 W/m ²	1,091.9		1,091.9	
경 비 : 599 / 37.50 = 15.9 W/m ²	15.9			15.9
<hr/>				
소 계	1,153.2	45.4	1,091.9	15.9
3. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : 3,134 / 37.50 = 83.5 W/m ²	83.5	83.5		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.15 = 1,091.9 W/m ²	1,091.9		1,091.9	
경 비 : 1,902 / 37.50 = 50.7 W/m ²	50.7			50.7
<hr/>				
소 계	1,226.1	83.5	1,091.9	50.7
4. 로더(타이어, 0.57m ²)				
재 료 비 : 6,355 / 37.50 = 169.4 W/m ²	169.4	169.4		
노 무 비 : 57,077 / 37.50 * 1.15 = 1,750.3 W/m ²	1,750.3		1,750.3	
경 비 : 7,237 / 37.50 = 192.9 W/m ²	192.9			192.9
<hr/>				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
소 계	2,112.6	169.4	1,750.3	192.9
5. 물탱크(살수차, 5500ℓ)				
재 료 비 : $15,245 / 37.50 * 0.5 = 203.2 \text{ W/m}^2$	203.2	203.2		
노 무 비 : $49,479 / 37.50 * 0.5 * 1.15 = 758.6 \text{ W/m}^2$	758.6		758.6	
경 비 : $9,765 / 37.50 * 0.5 = 130.2 \text{ W/m}^2$	130.2			130.2
소 계	1,092.0	203.2	758.6	130.2
합 계	8,289.3	501.5	7,398.1	389.7
합 계	8,288	501	7,398	389

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 82호표				
◆ 아스팔트기층포설및다짐(본관,가열,소규모) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 2편, 1-5-2 P416				
※ 포장두께 7.5cm 기준임				
※ 1일 시공량 : Qd = 320 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 320m ² / 8hr = 40 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 320m ² * 1.15 = 1,926.1 W/m ²	1,926.1		1,926.1	
보 통 인 부 : 169,804 * 1인 / 320m ² * 1.15 = 610.2 W/m ²	610.2		610.2	

소 계	2,536.3		2,536.3	
2. 로더(타이어, 0.57m ²)				
재 료 비 : 6,355 / 40.00 = 158.8 W/m ²	158.8	158.8		
노 무 비 : 57,077 / 40.00 * 1.15 = 1,640.9 W/m ²	1,640.9		1,640.9	
경 비 : 7,237 / 40.00 = 180.9 W/m ²	180.9			180.9

소 계	1,980.6	158.8	1,640.9	180.9
3. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : 1,705 / 40.00 = 42.6 W/m ²	42.6	42.6		
노 무 비 : 35,608 / 40.00 * 1.15 = 1,023.7 W/m ²	1,023.7		1,023.7	
경 비 : 599 / 40.00 = 14.9 W/m ²	14.9			14.9

소 계	1,081.2	42.6	1,023.7	14.9
4. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : 3,134 / 40.00 = 78.3 W/m ²	78.3	78.3		
노 무 비 : 35,608 / 40.00 * 1.15 = 1,023.7 W/m ²	1,023.7		1,023.7	
경 비 : 1,902 / 40.00 = 47.5 W/m ²	47.5			47.5

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
소 계	1,149.5	78.3	1,023.7	47.5
5. 물탱크(살수차, 5500 l)				
재 료 비 : 15,245 / 40.00 * 0.5 = 190.5 W/m ²	190.5	190.5		
노 무 비 : 49,479 / 40.00 * 0.5 * 1.15 = 711.2 W/m ²	711.2		711.2	
경 비 : 9,765 / 40.00 * 0.5 = 122.0 W/m ²	122.0			122.0
소 계	1,023.7	190.5	711.2	122.0
합 계	7,771.3	470.2	6,935.8	365.3
합 계	7,770	470	6,935	365

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 83호표				
◆ 보조기층포설 및 다짐(인력식 소규모) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 2편.1-3-1 P413				
1. 작업조건				
※ 1일당 시공량 : Qd = 150m ² /일				
시간당 시공량 : Q = 150m ² /일 / 8hr/일 = 18.75 m ² /hr				

2. 포설비				
포 설 공 : 216,121 * 2인/일 / 150m ² * 1.15 = 3,313.8	3,313.8		3,313.8	
보통인부 : 169,804 * 2인/일 / 150m ² * 1.15 = 2,603.6	2,603.6		2,603.6	

소 계	5,917.4		5,917.4	
3. 기계사용료				
1) 굴착기(무한궤도, 0.6m ²)				
재료비 : 15,691 / 18.75m ² /hr = 836.8	836.8	836.8		
노무비 : 57,077 / 18.75m ² /hr * 1.15 = 3,500.7	3,500.7		3,500.7	
경 비 : 22,791 / 18.75m ² /hr = 1,215.5	1,215.5			1,215.5

소 계	5,553.0	836.8	3,500.7	1,215.5
2) 진동로울러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 18.75m ² /hr = 167.1	167.1	167.1		
노무비 : 35,608 / 18.75m ² /hr * 1.15 = 2,183.9	2,183.9		2,183.9	
경 비 : 1,902 / 18.75m ² /hr = 101.4	101.4			101.4

소 계	2,452.4	167.1	2,183.9	101.4
3) 물탱크(5,500ℓ)				
재료비 : 15,245 / 18.75m ² /hr * 0.5 = 406.5	406.5	406.5		
노무비 : 49,479 / 18.75m ² /hr * 0.5 * 1.15 = 1,517.3	1,517.3		1,517.3	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $9,765 / 18.75\text{m}^2/\text{hr} * 0.5 = 260.4$	260.4			260.4
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	2,184.2	406.5	1,517.3	260.4
계	16,107.0	1,410.4	13,119.3	1,577.3
4. 살수량(t=20cm일때 100㎡당 2ton기준)				
살수량 : $1.27 * 100\text{KG} = 127.0$	127.0	127.0		
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	127.0	127.0		
계	127.0	127.0		
합 계	16,234.0	1,537.4	13,119.3	1,577.3
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
합 계	16,233	1,537	13,119	1,577

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 84호표 ◆ 택코팅(수동식) RSC-4(40ℓ/a) ; m ² 당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15 ☞ 25품셈 2편, 1-5-1 P416 ※ 1일 시공량 : 8000 m ² /일 시간당시공량 : Q = 8000m ² / 8hr = 1000 m ² /hr 1. 배치인원 보통인부 : 169,804 * 2인 / 8000m ² * 1.15 = 48.8 W/m ²	48.8		48.8	
소 계 2. 살 포 : 아스팔트 스프레이어(400ℓ) 재 료 비 : 1,807 / 1000.00 = 1.8 W/m ² 노 무 비 : 57,077 / 1000.00 * 1.15 = 65.6 W/m ² 경 비 : 771 / 1000.00 = 0.7 W/m ²	48.8	1.8	65.6	0.7
소 계 합 계	68.1 116.9	1.8 1.8	65.6 114.4	0.7 0.7
합 계	115	1	114	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 85호표 ◆ 프라이머코팅(수동식) RSC-3(75ℓ/a) ; m ² 당 ☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$ ☞ 25품셈 2편, 1-5-1 P416 ※ 1일 시공량 : 8000 m ² /일 시간당시공량 : $Q = 8000m^2 / 8hr = 1000 m^2/hr$ 1. 배치인원 보통인부 : $169,804 * 2인 / 8000m^2 * 1.15 = 48.8 W/m^2$	48.8		48.8	

소 계 2. 살 포 : 아스팔트 스프레이어(400ℓ) 재 료 비 : $1,807 / 1000.00 = 1.8 W/m^2$ 노 무 비 : $57,077 / 1000.00 * 1.15 = 65.6 W/m^2$ 경 비 : $771 / 1000.00 = 0.7 W/m^2$	48.8	1.8	65.6	0.7

소 계 합 계	68.1	1.8	65.6	0.7

합 계	116.9	1.8	114.4	0.7

합 계	115	1	114	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 86호표				
◆ 아스팔트표층포설및다짐(본관,중운,소규모) ; ㎡당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 2편, 1-5-5 P418				
※ 1일 시공량 : $Q1 = 300 \text{ ㎡/일}$				
시간당시공량 : $Q = 300 \text{ ㎡} / 8\text{hr} = 37.5 \text{ ㎡/hr}$				
1. 배치인원				
포 장 공 : $267,989 * 2\text{인} / 300 \text{ ㎡} * 1.15 = 2,054.5 \text{ W/㎡}$	2,054.5		2,054.5	
보 통 인 부 : $169,804 * 1\text{인} / 300 \text{ ㎡} * 1.15 = 650.9 \text{ W/㎡}$	650.9		650.9	
<hr/>				
소 계	2,705.4		2,705.4	
2. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : $1,705 / 37.50 = 45.4 \text{ W/㎡}$	45.4	45.4		
노 무 비 : $35,608 / 37.50 * 1.15 = 1,091.9 \text{ W/㎡}$	1,091.9		1,091.9	
경 비 : $599 / 37.50 = 15.9 \text{ W/㎡}$	15.9			15.9
<hr/>				
소 계	1,153.2	45.4	1,091.9	15.9
3. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : $3,134 / 37.50 = 83.5 \text{ W/㎡}$	83.5	83.5		
노 무 비 : $35,608 / 37.50 * 1.15 = 1,091.9 \text{ W/㎡}$	1,091.9		1,091.9	
경 비 : $1,902 / 37.50 = 50.7 \text{ W/㎡}$	50.7			50.7
<hr/>				
소 계	1,226.1	83.5	1,091.9	50.7
4. 로더(타이어, 0.57㎡)				
재 료 비 : $6,355 / 37.50 = 169.4 \text{ W/㎡}$	169.4	169.4		
노 무 비 : $57,077 / 37.50 * 1.15 = 1,750.3 \text{ W/㎡}$	1,750.3		1,750.3	
경 비 : $7,237 / 37.50 = 192.9 \text{ W/㎡}$	192.9			192.9
<hr/>				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
소 계	2,112.6	169.4	1,750.3	192.9
5. 물탱크(살수차, 5500ℓ)				
재 료 비 : $15,245 / 37.50 * 0.5 = 203.2 \text{ W/m}^2$	203.2	203.2		
노 무 비 : $49,479 / 37.50 * 0.5 * 1.15 = 758.6 \text{ W/m}^2$	758.6		758.6	
경 비 : $9,765 / 37.50 * 0.5 = 130.2 \text{ W/m}^2$	130.2			130.2
소 계	1,092.0	203.2	758.6	130.2
합 계	8,289.3	501.5	7,398.1	389.7
합 계	8,288	501	7,398	389

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 87호표				
◆ 아스팔트기층포설및다짐(본관,중운,소규모) ; ㎡당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 2편, 1-5-2 P416				
※ 포장두께 7.5cm 기준임				
※ 1일 시공량 : $Qd = 320 \text{ ㎡/일}$				
시간당시공량 : $Q = 320 \text{ ㎡} / 8\text{hr} = 40 \text{ ㎡/hr}$				
1. 배치인원				
포 장 공 : $267,989 * 2\text{인} / 320 \text{ ㎡} * 1.15 = 1,926.1 \text{ W/㎡}$	1,926.1		1,926.1	
보 통 인 부 : $169,804 * 1\text{인} / 320 \text{ ㎡} * 1.15 = 610.2 \text{ W/㎡}$	610.2		610.2	

소 계	2,536.3		2,536.3	
2. 로더(타이어, 0.57㎡)				
재 료 비 : $6,355 / 40.00 = 158.8 \text{ W/㎡}$	158.8	158.8		
노 무 비 : $57,077 / 40.00 * 1.15 = 1,640.9 \text{ W/㎡}$	1,640.9		1,640.9	
경 비 : $7,237 / 40.00 = 180.9 \text{ W/㎡}$	180.9			180.9

소 계	1,980.6	158.8	1,640.9	180.9
3. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : $1,705 / 40.00 = 42.6 \text{ W/㎡}$	42.6	42.6		
노 무 비 : $35,608 / 40.00 * 1.15 = 1,023.7 \text{ W/㎡}$	1,023.7		1,023.7	
경 비 : $599 / 40.00 = 14.9 \text{ W/㎡}$	14.9			14.9

소 계	1,081.2	42.6	1,023.7	14.9
4. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : $3,134 / 40.00 = 78.3 \text{ W/㎡}$	78.3	78.3		
노 무 비 : $35,608 / 40.00 * 1.15 = 1,023.7 \text{ W/㎡}$	1,023.7		1,023.7	
경 비 : $1,902 / 40.00 = 47.5 \text{ W/㎡}$	47.5			47.5

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
소 계	1,149.5	78.3	1,023.7	47.5
5. 물탱크(살수차, 5500 l)				
재 료 비 : 15,245 / 40.00 * 0.5 = 190.5 W/m ²	190.5	190.5		
노 무 비 : 49,479 / 40.00 * 1.15 * 0.5 = 711.2 W/m ²	711.2		711.2	
경 비 : 9,765 / 40.00 * 0.5 = 122.0 W/m ²	122.0			122.0
소 계	1,023.7	190.5	711.2	122.0
합 계	7,771.3	470.2	6,935.8	365.3
합 계	7,770	470	6,935	365

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 88호표</p> <p>◆ 콘크리트 인력포설(t=15cm) ; m²당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 2편, 1-6-2 P421</p> <p>소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 10cm 50m³/일(보할)</p> <p>소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 15cm 75m³/일(보할)</p> <p>소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 20cm 100m³/일(표품)</p> <p>소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 30cm 150m³/일(표품)</p> <p>소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 40cm 200m³/일(표품)</p> <p>1. 작업조건</p> <p>1일당 시공량 : Qd = 75m³/일</p> <p>시간당시공량 : Q = 75m³/일 / 8hr/일 = 9.38 m³/hr</p> <hr/> <p>2. 배치인원</p> <p>1) 포 장 공 : 267,989 * 4인 / 75m³ * 1.15 = 16,436.6</p> <p>2) 보통인부 : 169,804 * 2인 / 75m³ * 1.15 = 5,207.3</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p>3. 공구손료(스크리드 등) 및 잡재료비(철선 등)</p> <p>1) 공구손료(스크리드 등) : 21,643.9 * 3% = 649.3</p> <p>2) 잡재료비(철선 등) : 21,643.9 * 3% = 649.3</p> <hr/> <p style="text-align: center;">소 계</p> <p style="text-align: center;">합 계</p>	22,942.5	1,298.6	21,643.9	
합 계	22,941	1,298	21,643	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 89호표				
◆ 포장줄눈 절단 및 설치 ; M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 2편, 1-6-6 P423				
1. 포장줄눈 절단				
※ 일당 시공량 : $Qd = 600 \text{ m/일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = 600 / 8 \text{ hr} = 75$				
1) 배치인원				
특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 600 * 1.15 = 424.5$	424.5		424.5	
보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 600 * 1.15 = 325.4$	325.4		325.4	
<hr/>				
소 계	749.9		749.9	
2) 커터 (320~400mm)				
재료비 : $9,549 / 75.00 = 127.3$	127.3	127.3		
노무비 : $35,608 / 75.00 * 1.15 = 545.9$	545.9		545.9	
경 비 : $1,981 / 75.00 = 26.4$	26.4			26.4
<hr/>				
소 계	699.6	127.3	545.9	26.4
3) 소모재료				
블레이드(14*3.2mm) : $169,800 * 0.31 \text{ EA} / 100 \text{ m} = 526.3$	526.3	526.3		
물 : $1.27 * 3000 \text{ l} / 100 \text{ m} = 38.1$	38.1	38.1		
<hr/>				
소 계	564.4	564.4		
계	2,013.9	691.7	1,295.8	26.4
2. 포장줄눈 설치				
☞ 25품셈 2편, 1-6-7 P423				
※ 일당 시공량 : $Qd1 = 900 \text{ m/일}$				
1) 배치인원				
특별인부 : $221,506 * 3\text{인} / 900 * 1.15 = 849.1$	849.1		849.1	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 90호표				
◆ 보도용블럭재설치(T=6cm) ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편,2-1-26 P1078				
※ 1일 시공량 : Qd = 180 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 180m ² / 8hr = 22.5 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 180m ² * 1.15 = 3,424.3	3,424.3		3,424.3	
특별인부 : 221,506 * 2인 / 180m ² * 1.15 = 2,830.3	2,830.3		2,830.3	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 180m ² * 1.15 = 1,084.8	1,084.8		1,084.8	
<hr/>				
소 계	7,339.4		7,339.4	
2. 포설 : 굴착기(무한궤도, 0.2m ²)				
재료비 : 7,629 / 22.50 = 339.0	339.0	339.0		
노무비 : 57,077 / 22.50 * 1.15 = 2,917.2	2,917.2		2,917.2	
경 비 : 13,399 / 22.50 = 595.5	595.5			595.5
<hr/>				
소 계	3,851.7	339.0	2,917.2	595.5
3. 다짐 : 플레이트 콤팩터(1.5Ton)				
재료비 : 1,705 / 22.50 = 75.7	75.7	75.7		
노무비 : 35,608 / 22.50 * 1.15 = 1,819.9	1,819.9		1,819.9	
경 비 : 599 / 22.50 = 26.6	26.6			26.6
<hr/>				
소 계	1,922.2	75.7	1,819.9	26.6
4. 운반 : 덤프트럭(2.5Ton)				
재료비 : 5,046 / 22.50 = 224.2	224.2	224.2		
노무비 : 49,479 / 22.50 * 1.15 = 2,528.9	2,528.9		2,528.9	
경 비 : 6,400 / 22.50 = 284.4	284.4			284.4
<hr/>				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
소 계	3,037.5	224.2	2,528.9	284.4
5. 공구손료 및 잡재료비(인력품의5%) : $14,605.4 * 5\% = 730.2$	730.2	730.2		
소 계	730.2	730.2		
합 계	16,881.0	1,369.1	14,605.4	906.5
합 계	16,880	1,369	14,605	906

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 91호표</p> <p>◆ 인력운반(아스팔트류), L=30m(리어카) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)</p> <p>1) 아스팔트류</p> <p>V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 5분</p> <p>rt = 2350Kg/m³</p> <p>q = 250Kg / rt = 0.106 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p>Q = N * q = 7.407 m³</p> <p>노무비 : 2인*169,804 / 7.407 * 1.15 = 52,727.0</p>	52,727.0		52,727.0	
<p>소 계</p>	52,727.0		52,727.0	
<p>합 계</p>	52,727.0		52,727.0	
<p>합 계</p>	52,727		52,727	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 92호표</p> <p>◆ 인력운반(콘크리트류), L=30m(리어카) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)</p> <p>1) 콘크리트류</p> <p>V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 5분</p> <p>rt = 2300Kg/m³</p> <p>q = 250Kg / rt = 0.109 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p>Q = N * q = 7.617 m³</p> <p>노무비 : 2인*169,804 / 7.617 * 1.15 = 51,273.3</p>	51,273.3		51,273.3	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	51,273.3		51,273.3	
<p>합 계</p>	51,273		51,273	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 93호표</p> <p>◆ 인력운반(골재류), L=30m(리어카) ; m³당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)</p> <p>1) 골재류</p> <p>V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 5분</p> <p>rt = 1850Kg/m³</p> <p>q = 250Kg / rt = 0.135 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p>Q = N * q = 9.434 m³</p> <p>노무비 : 2인*169,804 / 9.434 * 1.15 = 41,398.0</p>	41,398.0		41,398.0	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	41,398.0		41,398.0	
<p>합 계</p>	41,398		41,398	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 94호표				
◆ 아스팔트표층포설및다짐(본관,가열,소규모) ; ㎡당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 2편, 1-5-5 P418				
※ 1일 시공량 : Q1 = 300 ㎡/일				
시간당시공량 : Q = 300㎡ / 8hr = 37.5 ㎡/hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 300㎡ * 1.875 = 3,349.8 W/㎡	3,349.8		3,349.8	
보 통 인 부 : 169,804 * 1인 / 300㎡ * 1.875 = 1,061.2 W/㎡	1,061.2		1,061.2	
<hr/>				
소 계	4,411.0		4,411.0	
2. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : 1,705 / 37.50 = 45.4 W/㎡	45.4	45.4		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.875 = 1,780.4 W/㎡	1,780.4		1,780.4	
경 비 : 599 / 37.50 = 15.9 W/㎡	15.9			15.9
<hr/>				
소 계	1,841.7	45.4	1,780.4	15.9
3. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : 3,134 / 37.50 = 83.5 W/㎡	83.5	83.5		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.875 = 1,780.4 W/㎡	1,780.4		1,780.4	
경 비 : 1,902 / 37.50 = 50.7 W/㎡	50.7			50.7
<hr/>				
소 계	1,914.6	83.5	1,780.4	50.7
4. 로더(타이어, 0.57㎡)				
재 료 비 : 6,355 / 37.50 = 169.4 W/㎡	169.4	169.4		
노 무 비 : 57,077 / 37.50 * 1.875 = 2,853.8 W/㎡	2,853.8		2,853.8	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,237 / 37.50 = 192.9 \text{ W/m}^2$	192.9			192.9
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	3,216.1	169.4	2,853.8	192.9
5. 물탱크(살수차, 5500 l)				
재 료 비 : $15,245 / 37.50 * 0.5 = 203.2 \text{ W/m}^2$	203.2	203.2		
노 무 비 : $49,479 / 37.50 * 0.5 * 1.875 = 1,236.9 \text{ W/m}^2$	1,236.9		1,236.9	
경 비 : $9,765 / 37.50 * 0.5 = 130.2 \text{ W/m}^2$	130.2			130.2
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	1,570.3	203.2	1,236.9	130.2
합 계	12,953.7	501.5	12,062.5	389.7
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
합 계	12,952	501	12,062	389

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 95호표				
◆ 아스팔트중간층포설및다짐(본관,가열,소규모) ; m ² 당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 2편, 1-5-5 P418				
※ 1일 시공량 : Q1 = 300 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 300m ² / 8hr = 37.5 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 300m ² * 1.875 = 3,349.8 W/m ²	3,349.8		3,349.8	
보 통 인 부 : 169,804 * 1인 / 300m ² * 1.875 = 1,061.2 W/m ²	1,061.2		1,061.2	
<hr/>				
소 계	4,411.0		4,411.0	
2. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : 1,705 / 37.50 = 45.4 W/m ²	45.4	45.4		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.875 = 1,780.4 W/m ²	1,780.4		1,780.4	
경 비 : 599 / 37.50 = 15.9 W/m ²	15.9			15.9
<hr/>				
소 계	1,841.7	45.4	1,780.4	15.9
3. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : 3,134 / 37.50 = 83.5 W/m ²	83.5	83.5		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.875 = 1,780.4 W/m ²	1,780.4		1,780.4	
경 비 : 1,902 / 37.50 = 50.7 W/m ²	50.7			50.7
<hr/>				
소 계	1,914.6	83.5	1,780.4	50.7
4. 로더(타이어, 0.57m ²)				
재 료 비 : 6,355 / 37.50 = 169.4 W/m ²	169.4	169.4		
노 무 비 : 57,077 / 37.50 * 1.875 = 2,853.8 W/m ²	2,853.8		2,853.8	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,237 / 37.50 = 192.9 \text{ W/m}^2$	192.9			192.9
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	3,216.1	169.4	2,853.8	192.9
5. 물탱크(살수차, 5500 l)				
재 료 비 : $15,245 / 37.50 * 0.5 = 203.2 \text{ W/m}^2$	203.2	203.2		
노 무 비 : $49,479 / 37.50 * 0.5 * 1.875 = 1,236.9 \text{ W/m}^2$	1,236.9		1,236.9	
경 비 : $9,765 / 37.50 * 0.5 = 130.2 \text{ W/m}^2$	130.2			130.2
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	1,570.3	203.2	1,236.9	130.2
합 계	12,953.7	501.5	12,062.5	389.7
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
합 계	12,952	501	12,062	389

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 96호표				
◆ 아스팔트기층포설및다짐(본관,가열,소규모) ; ㎡당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ $A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ $A2 = 1.50$				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ $A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$				
☞ 25품셈 2편, 1-5-2 P416				
※ 포장두께 7.5cm 기준임				
※ 1일 시공량 : $Qd = 320 \text{ ㎡/일}$ 시간당시공량 : $Q = 320 \text{ ㎡} / 8\text{hr} = 40 \text{ ㎡/hr}$				
1. 배치인원				
포 장 공 : $267,989 * 2\text{인} / 320 \text{ ㎡} * 1.875 = 3,140.4 \text{ W/㎡}$	3,140.4		3,140.4	
보 통 인 부 : $169,804 * 1\text{인} / 320 \text{ ㎡} * 1.875 = 994.9 \text{ W/㎡}$	994.9		994.9	
<hr/>				
소 계	4,135.3		4,135.3	
2. 로더(타이어, 0.57㎡)				
재 료 비 : $6,355 / 40.00 = 158.8 \text{ W/㎡}$	158.8	158.8		
노 무 비 : $57,077 / 40.00 * 1.875 = 2,675.4 \text{ W/㎡}$	2,675.4		2,675.4	
경 비 : $7,237 / 40.00 = 180.9 \text{ W/㎡}$	180.9			180.9
<hr/>				
소 계	3,015.1	158.8	2,675.4	180.9
3. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : $1,705 / 40.00 = 42.6 \text{ W/㎡}$	42.6	42.6		
노 무 비 : $35,608 / 40.00 * 1.875 = 1,669.1 \text{ W/㎡}$	1,669.1		1,669.1	
경 비 : $599 / 40.00 = 14.9 \text{ W/㎡}$	14.9			14.9
<hr/>				
소 계	1,726.6	42.6	1,669.1	14.9
4. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : $3,134 / 40.00 = 78.3 \text{ W/㎡}$	78.3	78.3		

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
노 무 비 : $35,608 / 40.00 * 1.875 = 1,669.1 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $1,902 / 40.00 = 47.5 \text{ W/m}^2$	1,669.1 47.5		1,669.1	47.5
소 계 5. 물탱크(살수차, 5500 l)	1,794.9	78.3	1,669.1	47.5
재 료 비 : $15,245 / 40.00 * 0.5 = 190.5 \text{ W/m}^2$ 노 무 비 : $49,479 / 40.00 * 0.5 * 1.875 = 1,159.6 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $9,765 / 40.00 * 0.5 = 122.0 \text{ W/m}^2$	190.5 1,159.6 122.0	190.5	1,159.6	122.0
소 계 합 계	1,472.1 12,144.0	190.5 470.2	1,159.6 11,308.5	122.0 365.3
합 계	12,143	470	11,308	365

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 97호표				
◆ 보조기충포설 및 다짐(인력식 소규모) ; m ³ 당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 2편.1-3-1 P413				
1. 작업조건				
※ 1일당 시공량 : Qd = 150m ³ /일 시간당 시공량 : Q = 150m ³ /일 / 8hr/일 = 18.75 m ³ /hr				

2. 포설비				
포 설 공 : 216,121 * 2인/일 / 150m ³ * 1.875 = 5,403.0	5,403.0		5,403.0	
보통인부 : 169,804 * 2인/일 / 150m ³ * 1.875 = 4,245.1	4,245.1		4,245.1	

소 계	9,648.1		9,648.1	
3. 기계사용료				
1) 굴착기(무한궤도, 0.6m ³)				
재료비 : 15,691 / 18.75m ³ /hr = 836.8	836.8	836.8		
노무비 : 57,077 / 18.75m ³ /hr * 1.875 = 5,707.7	5,707.7		5,707.7	
경 비 : 22,791 / 18.75m ³ /hr = 1,215.5	1,215.5			1,215.5

소 계	7,760.0	836.8	5,707.7	1,215.5
2) 진동로울러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 18.75m ³ /hr = 167.1	167.1	167.1		
노무비 : 35,608 / 18.75m ³ /hr * 1.875 = 3,560.8	3,560.8		3,560.8	
경 비 : 1,902 / 18.75m ³ /hr = 101.4	101.4			101.4

소 계	3,829.3	167.1	3,560.8	101.4
3) 물탱크(5,500ℓ)				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
재료비 : $15,245 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 = 406.5$	406.5	406.5		
노무비 : $49,479 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 * 1.875 = 2,473.9$	2,473.9		2,473.9	
경 비 : $9,765 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 = 260.4$	260.4			260.4
<hr/>				
소 계	3,140.8	406.5	2,473.9	260.4
계	24,378.2	1,410.4	21,390.5	1,577.3
4. 살수량(t=20cm일때 100㎡당 2ton기준)				
살수량 : $1.27 * 100\text{KG} = 127.0$	127.0	127.0		
<hr/>				
소 계	127.0	127.0		
계	127.0	127.0		
합 계	24,505.2	1,537.4	21,390.5	1,577.3
<hr/>				
합 계	24,504	1,537	21,390	1,577

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 98호표 ◆ 택코팅(수동식) RSC-4(40ℓ/a) ; m ² 당 ☞ 야간시공에 따른 작업능력저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$ ☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$ ☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$ ☞ 25품셈 2편, 1-5-1 P416 ※ 1일 시공량 : 8000 m ² /일 시간당시공량 : $Q = 8000m^2 / 8hr = 1000 m^2/hr$ 1. 배치인원 보통인부 : $169,804 * 2인 / 8000m^2 * 1.875 = 79.5 W/m^2$	79.5		79.5	
----- 소 계 2. 살 포 : 아스팔트 스프레이어(400ℓ) 재 료 비 : $1,807 / 1000.00 = 1.8 W/m^2$ 노 무 비 : $57,077 / 1000.00 * 1.875 = 107.0 W/m^2$ 경 비 : $771 / 1000.00 = 0.7 W/m^2$	79.5	1.8	79.5	
소 계 합 계	109.5	1.8	107.0	0.7
합 계	187	1.8	186.5	0.7
합 계	187	1	186	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 99호표 ◆ 프라이머코팅(수동식) RSC-3(75ℓ/a) ; m ² 당 ☞ 야간시공에 따른 작업능력저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$ ☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$ ☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$ ☞ 25품셈 2편, 1-5-1 P416 ※ 1일 시공량 : 8000 m ² /일 시간당시공량 : $Q = 8000\text{m}^2 / 8\text{hr} = 1000\text{m}^2/\text{hr}$ 1. 배치인원 보통인부 : $169,804 * 2\text{인} / 8000\text{m}^2 * 1.875 = 79.5\text{ W/m}^2$	79.5		79.5	

소 계 2. 살 포 : 아스팔트 스프레이어(400ℓ) 재 료 비 : $1,807 / 1000.00 = 1.8\text{ W/m}^2$ 노 무 비 : $57,077 / 1000.00 * 1.875 = 107.0\text{ W/m}^2$ 경 비 : $771 / 1000.00 = 0.7\text{ W/m}^2$	79.5	1.8	79.5	

소 계 합 계	109.5	1.8	107.0	0.7

합 계	187	1	186	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 100호표				
◆ 아스팔트표층포설및다짐(본관, 중운, 소규모) ; ㎡당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용				
⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 2편, 1-5-5 P418				
※ 1일 시공량 : Q1 = 300 ㎡/일				
시간당시공량 : Q = 300㎡ / 8hr = 37.5 ㎡/hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 300㎡ * 1.875 = 3,349.8 W/㎡	3,349.8		3,349.8	
보 통 인 부 : 169,804 * 1인 / 300㎡ * 1.875 = 1,061.2 W/㎡	1,061.2		1,061.2	
<hr/>				
소 계	4,411.0		4,411.0	
2. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : 1,705 / 37.50 = 45.4 W/㎡	45.4	45.4		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.875 = 1,780.4 W/㎡	1,780.4		1,780.4	
경 비 : 599 / 37.50 = 15.9 W/㎡	15.9			15.9
<hr/>				
소 계	1,841.7	45.4	1,780.4	15.9
3. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : 3,134 / 37.50 = 83.5 W/㎡	83.5	83.5		
노 무 비 : 35,608 / 37.50 * 1.875 = 1,780.4 W/㎡	1,780.4		1,780.4	
경 비 : 1,902 / 37.50 = 50.7 W/㎡	50.7			50.7
<hr/>				
소 계	1,914.6	83.5	1,780.4	50.7
4. 로더(타이어, 0.57㎡)				
재 료 비 : 6,355 / 37.50 = 169.4 W/㎡	169.4	169.4		
노 무 비 : 57,077 / 37.50 * 1.875 = 2,853.8 W/㎡	2,853.8		2,853.8	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,237 / 37.50 = 192.9 \text{ W/m}^2$	192.9			192.9
<hr/>				
소 계	3,216.1	169.4	2,853.8	192.9
5. 물탱크(살수차, 5500 l)				
재 료 비 : $15,245 / 37.50 * 0.5 = 203.2 \text{ W/m}^2$	203.2	203.2		
노 무 비 : $49,479 / 37.50 * 0.5 * 1.875 = 1,236.9 \text{ W/m}^2$	1,236.9		1,236.9	
경 비 : $9,765 / 37.50 * 0.5 = 130.2 \text{ W/m}^2$	130.2			130.2
<hr/>				
소 계	1,570.3	203.2	1,236.9	130.2
합 계	12,953.7	501.5	12,062.5	389.7
<hr/>				
합 계	12,952	501	12,062	389

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 101호표				
◆ 아스팔트기층포설및다짐(본관,중운,소규모) ; ㎡당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ $A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ $A2 = 1.50$				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ $A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$				
☞ 25품셈 2편, 1-5-2 P416				
※ 포장두께 7.5cm 기준임				
※ 1일 시공량 : $Qd = 320 \text{ ㎡/일}$ 시간당시공량 : $Q = 320 \text{ ㎡} / 8\text{hr} = 40 \text{ ㎡/hr}$				
1. 배치인원				
포 장 공 : $267,989 * 2\text{인} / 320 \text{ ㎡} * 1.875 = 3,140.4 \text{ W/㎡}$	3,140.4		3,140.4	
보 통 인 부 : $169,804 * 1\text{인} / 320 \text{ ㎡} * 1.875 = 994.9 \text{ W/㎡}$	994.9		994.9	
<hr/>				
소 계	4,135.3		4,135.3	
2. 로더(타이어, 0.57㎡)				
재 료 비 : $6,355 / 40.00 = 158.8 \text{ W/㎡}$	158.8	158.8		
노 무 비 : $57,077 / 40.00 * 1.875 = 2,675.4 \text{ W/㎡}$	2,675.4		2,675.4	
경 비 : $7,237 / 40.00 = 180.9 \text{ W/㎡}$	180.9			180.9
<hr/>				
소 계	3,015.1	158.8	2,675.4	180.9
3. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : $1,705 / 40.00 = 42.6 \text{ W/㎡}$	42.6	42.6		
노 무 비 : $35,608 / 40.00 * 1.875 = 1,669.1 \text{ W/㎡}$	1,669.1		1,669.1	
경 비 : $599 / 40.00 = 14.9 \text{ W/㎡}$	14.9			14.9
<hr/>				
소 계	1,726.6	42.6	1,669.1	14.9
4. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : $3,134 / 40.00 = 78.3 \text{ W/㎡}$	78.3	78.3		

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
노 무 비 : $35,608 / 40.00 * 1.875 = 1,669.1 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $1,902 / 40.00 = 47.5 \text{ W/m}^2$	1,669.1 47.5		1,669.1	47.5
소 계 5. 물탱크(살수차, 5500 l)	1,794.9	78.3	1,669.1	47.5
재 료 비 : $15,245 / 40.00 * 0.5 = 190.5 \text{ W/m}^2$ 노 무 비 : $49,479 / 40.00 * 1.875 * 0.5 = 1,159.6 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $9,765 / 40.00 * 0.5 = 122.0 \text{ W/m}^2$	190.5 1,159.6 122.0	190.5	1,159.6	122.0
소 계 합 계	1,472.1 12,144.0	190.5 470.2	1,159.6 11,308.5	122.0 365.3
합 계	12,143	470	11,308	365

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 102호표				
◆ 보조기층포설 및 다짐(인력식 소규모) ; m ³ 당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 2편.1-3-1 P413				
1. 작업조건				
※ 1일당 시공량 : Qd = 150m ³ /일 시간당 시공량 : Q = 150m ³ /일 / 8hr/일 = 18.75 m ³ /hr				

2. 포설비				
포 설 공 : 216,121 * 2인/일 / 150m ³ * 1.875 = 5,403.0	5,403.0		5,403.0	
보통인부 : 169,804 * 2인/일 / 150m ³ * 1.875 = 4,245.1	4,245.1		4,245.1	

소 계	9,648.1		9,648.1	
3. 기계사용료				
1) 굴착기(무한궤도, 0.6m ³)				
재료비 : 15,691 / 18.75m ³ /hr = 836.8	836.8	836.8		
노무비 : 57,077 / 18.75m ³ /hr * 1.875 = 5,707.7	5,707.7		5,707.7	
경 비 : 22,791 / 18.75m ³ /hr = 1,215.5	1,215.5			1,215.5

소 계	7,760.0	836.8	5,707.7	1,215.5
2) 진동로울러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 18.75m ³ /hr = 167.1	167.1	167.1		
노무비 : 35,608 / 18.75m ³ /hr * 1.875 = 3,560.8	3,560.8		3,560.8	
경 비 : 1,902 / 18.75m ³ /hr = 101.4	101.4			101.4

소 계	3,829.3	167.1	3,560.8	101.4
3) 물탱크(5,500ℓ)				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
재료비 : $15,245 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 = 406.5$	406.5	406.5		
노무비 : $49,479 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 * 1.875 = 2,473.9$	2,473.9		2,473.9	
경 비 : $9,765 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 = 260.4$	260.4			260.4
소 계	3,140.8	406.5	2,473.9	260.4
계	24,378.2	1,410.4	21,390.5	1,577.3
4. 살수량(t=20cm일때 100㎡당 2ton기준)				
살수량 : $1.27 * 100\text{KG} = 127.0$	127.0	127.0		
소 계	127.0	127.0		
계	127.0	127.0		
합 계	24,505.2	1,537.4	21,390.5	1,577.3
합 계	24,504	1,537	21,390	1,577

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 103호표				
◆ 소파보수(표층) A-Type ; m ² 당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 5편, 2-1-8 P1062				
※ 1일 시공량 : Qd = 400m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 400 / 8hr = 50 m ² /hr				
1. 노무비				
포 장 공 : 267,989 * 3인 / 400 * 1.875 = 3,768.5	3,768.5		3,768.5	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 400 * 1.875 = 795.9	795.9		795.9	

소 계	4,564.4		4,564.4	
2. 기계경비				
1) 로우더(타이어 0.95m ²) + 소형노면파쇄기				
재료비 : (11,258 + 0) / 50.00 = 225.1	225.1	225.1		
노무비 : (57,077 + 0) / 50.00 * 1.875 = 2,140.3	2,140.3		2,140.3	
경 비 : (9,395 + 11,316) / 50.00 = 414.2	414.2			414.2

소 계	2,779.6	225.1	2,140.3	414.2
2) 로우더(타이어 0.57m ²)				
재료비 : 6,355 / 50.00 = 127.1	127.1	127.1		
노무비 : 57,077 / 50.00 * 1.875 = 2,140.3	2,140.3		2,140.3	
경 비 : 7,237 / 50.00 = 144.7	144.7			144.7

소 계	2,412.1	127.1	2,140.3	144.7
3) 진동로울러(자주식 2.5Ton)				
재료비 : 3,277 / 50.00 = 65.5	65.5	65.5		
노무비 : 57,077 / 50.00 * 1.875 = 2,140.3	2,140.3		2,140.3	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $5,054 / 50.00 = 101.0$	101.0			101.0
<hr/>				
소 계	2,306.8	65.5	2,140.3	101.0
4) 아스팔트스프레이어 (400ℓ)				
재료비 : $1,807 / 50.00 = 36.1$	36.1	36.1		
노무비 : $57,077 / 50.00 * 1.875 = 2,140.3$	2,140.3		2,140.3	
경 비 : $771 / 50.00 = 15.4$	15.4			15.4
<hr/>				
소 계	2,191.8	36.1	2,140.3	15.4
5) 덤프트럭 (2.5Ton)				
재료비 : $5,046 / 50.00 * 2 대 = 201.8$	201.8	201.8		
노무비 : $49,479 / 50.00 * 2 대 * 1.875 = 3,710.9$	3,710.9		3,710.9	
경 비 : $6,400 / 50.00 * 2 대 = 256.0$	256.0			256.0
<hr/>				
소 계	4,168.7	201.8	3,710.9	256.0
합 계	18,423.4	655.6	16,836.5	931.3
<hr/>				
합 계	18,422	655	16,836	931

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 105호표				
◆ 보조기충포설 및 다짐(인력식 소규모) ; m ³ 당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 2편.1-3-1 P413				
1. 작업조건				
※ 1일당 시공량 : Qd = 150m ³ /일				
시간당 시공량 : Q = 150m ³ /일 / 8hr/일 = 18.75 m ³ /hr				

2. 포설비				
포 설 공 : 216,121 * 2인/일 / 150m ³ * 1.875 = 5,403.0	5,403.0		5,403.0	
보통인부 : 169,804 * 2인/일 / 150m ³ * 1.875 = 4,245.1	4,245.1		4,245.1	

소 계	9,648.1		9,648.1	
3. 기계사용료				
1) 굴착기(무한케도, 0.60m ³)				
재료비 : 15,691 / 18.75m ³ /hr = 836.8	836.8	836.8		
노무비 : 57,077 / 18.75m ³ /hr * 1.875 = 5,707.7	5,707.7		5,707.7	
경 비 : 22,791 / 18.75m ³ /hr = 1,215.5	1,215.5			1,215.5

소 계	7,760.0	836.8	5,707.7	1,215.5
2) 진동로울러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 18.75m ³ /hr = 167.1	167.1	167.1		
노무비 : 35,608 / 18.75m ³ /hr * 1.875 = 3,560.8	3,560.8		3,560.8	
경 비 : 1,902 / 18.75m ³ /hr = 101.4	101.4			101.4

소 계	3,829.3	167.1	3,560.8	101.4
3) 물탱크(5,500ℓ)				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
재료비 : $15,245 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 = 406.5$	406.5	406.5		
노무비 : $49,479 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 * 1.875 = 2,473.9$	2,473.9		2,473.9	
경 비 : $9,765 / 18.75\text{m}^3/\text{hr} * 0.5 = 260.4$	260.4			260.4
소 계	3,140.8	406.5	2,473.9	260.4
계	24,378.2	1,410.4	21,390.5	1,577.3
4. 살수량(t=20cm일때 100㎡당 2ton기준)				
살수량 : $1.27 * 100\text{KG} = 127.0$	127.0	127.0		
소 계	127.0	127.0		
계	127.0	127.0		
합 계	24,505.2	1,537.4	21,390.5	1,577.3
합 계	24,504	1,537	21,390	1,577

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 106호표				
◆ 포장줄눈 절단 및 설치 ; M당				
☞ 야간시공에 따른 작업능력저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ $A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ $A2 = 1.50$				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ $A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$				
☞ 25품셈 2편, 1-6-6 P423				
1. 포장줄눈 절단				
※ 일당 시공량 : $Qd = 600 \text{ m/일}$				
※ 시간당 시공량 : $Q = 600 / 8 \text{ hr} = 75$				
1) 배치인원				
특별인부 : $221,506 * 1\text{인} / 600 * 1.875 = 692.2$	692.2		692.2	
보통인부 : $169,804 * 1\text{인} / 600 * 1.875 = 530.6$	530.6		530.6	
<hr/>				
소 계	1,222.8		1,222.8	
2) 커터 (320~400mm)				
재료비 : $9,549 / 75.00 = 127.3$	127.3	127.3		
노무비 : $35,608 / 75.00 * 1.875 = 890.2$	890.2		890.2	
경 비 : $1,981 / 75.00 = 26.4$	26.4			26.4
<hr/>				
소 계	1,043.9	127.3	890.2	26.4
3) 소모재료				
블레이드(14*3.2mm) : $169,800 * 0.31 \text{ EA} / 100 \text{ m} = 526.3$	526.3	526.3		
물 : $1.27 * 3000 \text{ l} / 100 \text{ m} = 38.1$	38.1	38.1		
<hr/>				
소 계	564.4	564.4		
계	2,831.1	691.7	2,113.0	26.4
2. 포장줄눈 설치				
☞ 25품셈 2편, 1-6-7 P423				
※ 일당 시공량 : $Qd1 = 900 \text{ m/일}$				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 107호표				
◆ 보도용블럭재설치(T=6cm) ; m ² 당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
☞ 25품셈 5편,2-1-26 P1078				
※ 1일 시공량 : Qd = 180 m ² /일 시간당시공량 : Q = 180m ² / 8hr = 22.5 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 180m ² * 1.875 = 5,583.1	5,583.1		5,583.1	
특별인부 : 221,506 * 2인 / 180m ² * 1.875 = 4,614.7	4,614.7		4,614.7	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 180m ² * 1.875 = 1,768.7	1,768.7		1,768.7	
<hr/>				
소 계	11,966.5		11,966.5	
2. 포설 : 굴착기(무한궤도, 0.2m ²)				
재료비 : 7,629 / 22.50 = 339.0	339.0	339.0		
노무비 : 57,077 / 22.50 * 1.875 = 4,756.4	4,756.4		4,756.4	
경 비 : 13,399 / 22.50 = 595.5	595.5			595.5
<hr/>				
소 계	5,690.9	339.0	4,756.4	595.5
3. 다짐 : 플레이트 콤팩터(1.5Ton)				
재료비 : 1,705 / 22.50 = 75.7	75.7	75.7		
노무비 : 35,608 / 22.50 * 1.875 = 2,967.3	2,967.3		2,967.3	
경 비 : 599 / 22.50 = 26.6	26.6			26.6
<hr/>				
소 계	3,069.6	75.7	2,967.3	26.6
4. 운반 : 덤프트럭(2.5Ton)				
재료비 : 5,046 / 22.50 = 224.2	224.2	224.2		
노무비 : 49,479 / 22.50 * 1.875 = 4,123.2	4,123.2		4,123.2	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 108호표				
◆ 용착식차선도색(실선) : m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-4 P1069				
1. 작업조건				
1일당 시공량 : Q1 = 500 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 500 m ² /일 / 8 hr/일 = 62.5 m ² /hr				

2. 재료비				
1) 용착식도료(황색) : 4,850 * 4.53kg = 21,970.5	21,970.5	21,970.5		
2) 유리알(1호, 고취도) : 5,000 * 0.186kg = 930.0	930.0	930.0		
3) 유리알(우천형, 고굴절) : 32,000 * 0.124kg = 3,968.0	3,968.0	3,968.0		
4) 프라이머 : 4,500 * 0.20kg = 900.0	900.0	900.0		
5) 프로판가스(LPG) : 2,292 * 0.20kg = 458.4	458.4	458.4		
6) 잡재료비(재료비의) : 28,226.9 * 1% = 282.2	282.2	282.2		

소 계	28,509.1	28,509.1		
계	28,509.1	28,509.1		
3. 노무비				
1) 특별인부 : 221,506*2인/8hr/일/62.50m ² /hr*1.15 = 1,018.9	1,018.9		1,018.9	
2) 보통인부 : 169,804*2인/8hr/일/62.50m ² /hr*1.15 = 781.0	781.0		781.0	
3) 라인마커, 용해기(노무비의) : 1,799.9 * 10% = 179.9	179.9			179.9

소 계	1,979.8		1,799.9	179.9
계	1,979.8		1,799.9	179.9
4. 기계사용료				
1) 트럭(4.5ton)				
재료비: 8,700 / 62.50m ² /hr = 139.2 W/m ²	139.2	139.2		
노무비: 49,479 / 62.50m ² /hr * 1.15 = 910.4 W/m ²	910.4		910.4	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,472 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 119.5 \text{ W/m}^2$	119.5			119.5
2) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 80.7 \text{ W/m}^2$	80.7	80.7		
노무비 : $49,479 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} * 1.15 = 910.4 \text{ W/m}^2$	910.4		910.4	
경 비 : $6,400 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 102.4 \text{ W/m}^2$	102.4			102.4
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	2,262.6	219.9	1,820.8	221.9
계	2,262.6	219.9	1,820.8	221.9
합 계	32,751.5	28,729.0	3,620.7	401.8
합 계	32,750	28,729	3,620	401

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 109호표				
◆ 용착식차선도색(실선, 백색) : m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-4 P1069				
1. 작업조건				
1일당 시공량 : Q1 = 500 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 500 m ² /일 / 8 hr/일 = 62.5 m ² /hr				

2. 재료비				
1) 용착식도료(백색) : 3,850 * 4.53kg = 17,440.5	17,440.5	17,440.5		
2) 유리알(1호, 고취도) : 5,000 * 0.186kg = 930.0	930.0	930.0		
3) 유리알(우천형, 고굴절) : 32,000 * 0.124kg = 3,968.0	3,968.0	3,968.0		
4) 프라이머 : 4,500 * 0.20kg = 900.0	900.0	900.0		
5) 프로판가스(LPG) : 2,292 * 0.20kg = 458.4	458.4	458.4		
6) 잡재료비(재료비의) : 23,696.9 * 1% = 236.9	236.9	236.9		

소 계	23,933.8	23,933.8		
계	23,933.8	23,933.8		
3. 노무비				
1) 특별인부 : 221,506*2인/8hr/일/62.50m ² /hr*1.15 = 1,018.9	1,018.9		1,018.9	
2) 보통인부 : 169,804*2인/8hr/일/62.50m ² /hr*1.15 = 781.0	781.0		781.0	
3) 라인마커, 용해기(노무비의) : 1,799.9 * 10% = 179.9	179.9			179.9

소 계	1,979.8		1,799.9	179.9
계	1,979.8		1,799.9	179.9
4. 기계사용료				
1) 트럭(4.5ton)				
재료비: 8,700 / 62.50m ² /hr = 139.2 W/m ²	139.2	139.2		
노무비: 49,479 / 62.50m ² /hr * 1.15 = 910.4 W/m ²	910.4		910.4	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,472 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 119.5\text{ W/m}^2$	119.5			119.5
2) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 80.7\text{ W/m}^2$	80.7	80.7		
노무비 : $49,479 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} * 1.15 = 910.4\text{ W/m}^2$	910.4		910.4	
경 비 : $6,400 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 102.4\text{ W/m}^2$	102.4			102.4
소 계	2,262.6	219.9	1,820.8	221.9
계	2,262.6	219.9	1,820.8	221.9
합 계	28,176.2	24,153.7	3,620.7	401.8
합 계	28,174	24,153	3,620	401

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 110호표				
◆ 용착식차선도색(실선, 청색) : m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-4 P1069				
1. 작업조건				
1일당 시공량 : Q1 = 500 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 500 m ² /일 / 8 hr/일 = 62.5 m ² /hr				

2. 재료비				
1) 용착식도료(청색) : 4,900 * 4.53kg = 22,197.0	22,197.0	22,197.0		
2) 유리알(1호, 고휘도) : 5,000 * 0.186kg = 930.0	930.0	930.0		
3) 유리알(우천형, 고굴절) : 32,000 * 0.124kg = 3,968.0	3,968.0	3,968.0		
4) 프라이머 : 4,500 * 0.20kg = 900.0	900.0	900.0		
5) 프로판가스(LPG) : 2,292 * 0.20kg = 458.4	458.4	458.4		
6) 잡재료비(재료비의) : 28,453.4 * 1% = 284.5	284.5	284.5		

소 계	28,737.9	28,737.9		
계	28,737.9	28,737.9		
3. 노무비				
1) 특별인부 : 221,506*2인/8hr/일/62.5m ² /hr*1.15 = 1,018.9	1,018.9		1,018.9	
2) 보통인부 : 169,804*2인/8hr/일/62.5m ² /hr*1.15 = 781.0	781.0		781.0	
3) 라인마커, 용해기(노무비의) : 1,799.9 * 10% = 179.9	179.9			179.9

소 계	1,979.8		1,799.9	179.9
계	1,979.8		1,799.9	179.9
4. 기계사용료				
1) 트럭(4.5ton)				
재료비 : 8,700 / 62.5m ² /hr = 139.2 W/m ²	139.2	139.2		
노무비 : 49,479 / 62.5m ² /hr * 1.15 = 910.4 W/m ²	910.4		910.4	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,472 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 119.5\text{ W/m}^2$	119.5			119.5
2) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 80.7\text{ W/m}^2$	80.7	80.7		
노무비 : $49,479 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} * 1.15 = 910.4\text{ W/m}^2$	910.4		910.4	
경 비 : $6,400 / 62.50\text{m}^2/\text{hr} = 102.4\text{ W/m}^2$	102.4			102.4
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	2,262.6	219.9	1,820.8	221.9
계	2,262.6	219.9	1,820.8	221.9
합 계	32,980.3	28,957.8	3,620.7	401.8
합 계	32,978	28,957	3,620	401

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 111호표				
◆ 용착식차선도색(파선, 황색) : m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-4 P1069				
1. 작업조건				
1일당 시공량 : Q1 = 250 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 250 m ² /일 / 8 hr/일 = 31.25 m ² /hr				

2. 재료비				
1) 용착식도료(황색) : 4,850 * 4.53kg = 21,970.5	21,970.5	21,970.5		
2) 유리알(1호, 고취도) : 5,000 * 0.186kg = 930.0	930.0	930.0		
3) 유리알(우천형, 고굴절) : 32,000 * 0.124kg = 3,968.0	3,968.0	3,968.0		
4) 프라이머 : 4,500 * 0.20kg = 900.0	900.0	900.0		
5) 프로판가스(LPG) : 2,292 * 0.20kg = 458.4	458.4	458.4		
6) 잡재료비(재료비의) : 28,226.9 * 1% = 282.2	282.2	282.2		

소 계	28,509.1	28,509.1		
계	28,509.1	28,509.1		
3. 노무비				
1) 특별인부 : 221,506*2인/8hr/일/31.25m ² /hr*1.15 = 2,037.8	2,037.8		2,037.8	
2) 보통인부 : 169,804*2인/8hr/일/31.25m ² /hr*1.15 = 1,562.1	1,562.1		1,562.1	
3) 라인마커, 용해기(노무비의) : 3,599.9 * 10% = 359.9	359.9			359.9

소 계	3,959.8		3,599.9	359.9
계	3,959.8		3,599.9	359.9
4. 기계사용료				
1) 트럭(4.5ton)				
재료비 : 8,700 / 31.25m ² /hr = 278.4 W/m ²	278.4	278.4		
노무비 : 49,479 / 31.25m ² /hr * 1.15 = 1,820.8 W/m ²	1,820.8		1,820.8	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,472 / 31.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 239.1 \text{ W/m}^2$	239.1			239.1
2) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 31.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 161.4 \text{ W/m}^2$	161.4	161.4		
노무비 : $49,479 / 31.25 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,820.8 \text{ W/m}^2$	1,820.8		1,820.8	
경 비 : $6,400 / 31.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 204.8 \text{ W/m}^2$	204.8			204.8
소 계	4,525.3	439.8	3,641.6	443.9
계	4,525.3	439.8	3,641.6	443.9
5. 차로 밑그림 작업				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-1 P1067				
1일당 시공량 : $Q2 = 300 = 300 \text{ m}^2/\text{일}$				
시간당시공량 : $Q3 = 300 \text{ m}^2/\text{일} / 8 \text{ hr}/\text{일} = 37.5 \text{ m}^2/\text{hr}$				
1) 특별인부 : $221,506 * 2 \text{ 인} / 8 \text{ hr}/\text{일} / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,698.2$	1,698.2		1,698.2	
2) 보통인부 : $169,804 * 2 \text{ 인} / 8 \text{ hr}/\text{일} / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,301.8$	1,301.8		1,301.8	
3) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} = 134.5 \text{ W/m}^2$	134.5	134.5		
노무비 : $49,479 / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,517.3 \text{ W/m}^2$	1,517.3		1,517.3	
경 비 : $6,400 / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} = 170.6 \text{ W/m}^2$	170.6			170.6
소 계	4,822.4	134.5	4,517.3	170.6
계	4,822.4	134.5	4,517.3	170.6
합 계	41,816.6	29,083.4	11,758.8	974.4
합 계	41,815	29,083	11,758	974

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 112호표				
◆ 용착식차선도색(파선, 백색) : m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-4 P1069				
1. 작업조건				
1일당 시공량 : Q1 = 250 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 250 m ² /일 / 8 hr/일 = 31.25 m ² /hr				

2. 재료비				
1) 용착식도료(백색) : 3,850 * 4.53kg = 17,440.5	17,440.5	17,440.5		
2) 유리알(1호, 고취도) : 5,000 * 0.186kg = 930.0	930.0	930.0		
3) 유리알(우천형, 고굴절) : 32,000 * 0.124kg = 3,968.0	3,968.0	3,968.0		
4) 프라이머 : 4,500 * 0.20kg = 900.0	900.0	900.0		
5) 프로판가스(LPG) : 2,292 * 0.20kg = 458.4	458.4	458.4		
6) 잡재료비(재료비의) : 23,696.9 * 1% = 236.9	236.9	236.9		

소 계	23,933.8	23,933.8		
계	23,933.8	23,933.8		
3. 노무비				
1) 특별인부 : 221,506*2인/8hr/일/31.25m ² /hr*1.15 = 2,037.8	2,037.8		2,037.8	
2) 보통인부 : 169,804*2인/8hr/일/31.25m ² /hr*1.15 = 1,562.1	1,562.1		1,562.1	
3) 라인마커, 용해기(노무비의) : 3,599.9 * 10% = 359.9	359.9			359.9

소 계	3,959.8		3,599.9	359.9
계	3,959.8		3,599.9	359.9
4. 기계사용료				
1) 트럭(4.5ton)				
재료비 : 8,700 / 31.25m ² /hr = 278.4 W/m ²	278.4	278.4		
노무비 : 49,479 / 31.25m ² /hr * 1.15 = 1,820.8 W/m ²	1,820.8		1,820.8	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,472 / 31.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 239.1 \text{ W/m}^2$	239.1			239.1
2) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 31.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 161.4 \text{ W/m}^2$	161.4	161.4		
노무비 : $49,479 / 31.25 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,820.8 \text{ W/m}^2$	1,820.8		1,820.8	
경 비 : $6,400 / 31.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 204.8 \text{ W/m}^2$	204.8			204.8

소 계	4,525.3	439.8	3,641.6	443.9
계	4,525.3	439.8	3,641.6	443.9
5. 차로 밑그림 작업				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-1 P1067				
1일당 시공량 : $Q2 = 300 = 300 \text{ m}^2/\text{일}$				
시간당시공량 : $Q3 = 300 \text{ m}^2/\text{일} / 8 \text{ hr}/\text{일} = 37.5 \text{ m}^2/\text{hr}$				

1) 특별인부 : $221,506 * 2 \text{ 인} / 8 \text{ hr}/\text{일} / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,698.2$	1,698.2		1,698.2	
2) 보통인부 : $169,804 * 2 \text{ 인} / 8 \text{ hr}/\text{일} / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,301.8$	1,301.8		1,301.8	
3) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} = 134.5 \text{ W/m}^2$	134.5	134.5		
노무비 : $49,479 / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,517.3 \text{ W/m}^2$	1,517.3		1,517.3	
경 비 : $6,400 / 37.5 \text{ m}^2/\text{hr} = 170.6 \text{ W/m}^2$	170.6			170.6

소 계	4,822.4	134.5	4,517.3	170.6
계	4,822.4	134.5	4,517.3	170.6
합 계	37,241.3	24,508.1	11,758.8	974.4

합 계	37,240	24,508	11,758	974

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 113호표				
◆ 용착식차선도색(횡단보도, 주차장) : m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-4 P1069				
1. 작업조건				
1일당 시공량 : Q1 = 190 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 190 m ² /일 / 8 hr/일 = 23.75 m ² /hr				

2. 재료비				
1) 용착식도료(백색) : 3,850 * 4.53kg = 17,440.5	17,440.5	17,440.5		
2) 유리알(1호, 고취도) : 5,000 * 0.186kg = 930.0	930.0	930.0		
3) 유리알(우천형, 고굴절) : 32,000 * 0.124kg = 3,968.0	3,968.0	3,968.0		
4) 프라이머 : 4,500 * 0.20kg = 900.0	900.0	900.0		
5) 프로판가스(LPG) : 2,292 * 0.20kg = 458.4	458.4	458.4		
6) 잡재료비(재료비의) : 23,696.9 * 1% = 236.9	236.9	236.9		

소 계	23,933.8	23,933.8		
계	23,933.8	23,933.8		
3. 노무비				
1) 특별인부 : 221,506*2인/8hr/일/23.75m ² /hr*1.15 = 2,681.3	2,681.3		2,681.3	
2) 보통인부 : 169,804*2인/8hr/일/23.75m ² /hr*1.15 = 2,055.5	2,055.5		2,055.5	
4) 라인마커, 용해기(노무비의) : 4,736.8 * 10% = 473.6	473.6			473.6

소 계	5,210.4		4,736.8	473.6
계	5,210.4		4,736.8	473.6
4. 기계사용료				
1) 트럭(4.5ton)				
재료비 : 8,700 / 23.75m ² /hr = 366.3 W/m ²	366.3	366.3		
노무비 : 49,479 / 23.75m ² /hr * 1.15 = 2,395.8 W/m ²	2,395.8		2,395.8	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,472 / 23.75 \text{ m}^2/\text{hr} = 314.6 \text{ W/m}^2$	314.6			314.6
<hr/>				
소 계	3,076.7	366.3	2,395.8	314.6
2) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 23.75 \text{ m}^2/\text{hr} = 212.4 \text{ W/m}^2$	212.4	212.4		
노무비 : $49,479 / 23.75 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 2,395.8 \text{ W/m}^2$	2,395.8		2,395.8	
경 비 : $6,400 / 23.75 \text{ m}^2/\text{hr} = 269.4 \text{ W/m}^2$	269.4			269.4
<hr/>				
소 계	2,877.6	212.4	2,395.8	269.4
계	5,954.3	578.7	4,791.6	584.0
5. 차로 밑그림 작업				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-1 P1067				
1일당 시공량 : Q2 = 228 m ² /일				
시간당시공량 : Q3 = 228 m ² /일 / 8 hr/일 = 28.5 m ² /hr				
<hr/>				
1) 특별인부 : $221,506 * 2 \text{ 인} / 8 \text{ hr} / \text{일} / 28.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 2,234.4$	2,234.4		2,234.4	
2) 보통인부 : $169,804 * 2 \text{ 인} / 8 \text{ hr} / \text{일} / 28.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,712.9$	1,712.9		1,712.9	
3) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 28.5 \text{ m}^2/\text{hr} = 177.0 \text{ W/m}^2$	177.0	177.0		
노무비 : $49,479 / 28.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 1,996.5 \text{ W/m}^2$	1,996.5		1,996.5	
경 비 : $6,400 / 28.5 \text{ m}^2/\text{hr} = 224.5 \text{ W/m}^2$	224.5			224.5
<hr/>				
소 계	6,345.3	177.0	5,943.8	224.5
계	6,345.3	177.0	5,943.8	224.5
합 계	41,443.8	24,689.5	15,472.2	1,282.1
<hr/>				
합 계	41,443	24,689	15,472	1,282

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 114호표				
◆ 용착식차선도색(문자, 기호) : m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-4 P1069				
1. 작업조건				
1일당 시공량 : Q1 = 90 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 90 m ² /일 / 8 hr/일 = 11.25 m ² /hr				

2. 재료비				
1) 용착식도료(백색) : 3,850 * 4.53kg = 17,440.5	17,440.5	17,440.5		
2) 유리알(1호, 고취도) : 5,000 * 0.186kg = 930.0	930.0	930.0		
3) 유리알(우천형, 고굴절) : 32,000 * 0.124kg = 3,968.0	3,968.0	3,968.0		
4) 프라이머 : 4,500 * 0.20kg = 900.0	900.0	900.0		
5) 프로판가스(LPG) : 2,292 * 0.20kg = 458.4	458.4	458.4		
6) 잡재료비(재료비의) : 23,696.9 * 1% = 236.9	236.9	236.9		

소 계	23,933.8	23,933.8		
계	23,933.8	23,933.8		
3. 노무비				
1) 특별인부 : 221,506*2인/8hr/일/11.25m ² /hr*1.15 = 5,660.7	5,660.7		5,660.7	
2) 보통인부 : 169,804*2인/8hr/일/11.25m ² /hr*1.15 = 4,339.4	4,339.4		4,339.4	
3) 라인마커, 용해기(노무비의) : 10,000.1 * 10% = 1,000.0	1,000.0			1,000.0

소 계	11,000.1		10,000.1	1,000.0
계	11,000.1		10,000.1	1,000.0
4. 기계사용료				
1) 트럭(4.5ton)				
재료비 : 8,700 / 11.25m ² /hr = 773.3 W/m ²	773.3	773.3		
노무비 : 49,479 / 11.25m ² /hr * 1.15 = 5,057.8 W/m ²	5,057.8		5,057.8	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
경 비 : $7,472 / 11.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 664.1 \text{ W/m}^2$	664.1			664.1
<hr/>				
소 계	6,495.2	773.3	5,057.8	664.1
2) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 11.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 448.5 \text{ W/m}^2$	448.5	448.5		
노무비 : $49,479 / 11.25 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 5,057.8 \text{ W/m}^2$	5,057.8		5,057.8	
경 비 : $6,400 / 11.25 \text{ m}^2/\text{hr} = 568.8 \text{ W/m}^2$	568.8			568.8
<hr/>				
소 계	6,075.1	448.5	5,057.8	568.8
계	12,570.3	1,221.8	10,115.6	1,232.9
5. 차로 밑그림 작업				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-1 P1067				
1일당 시공량 : $Q2 = 108 = 108 \text{ m}^2/\text{일}$				
시간당시공량 : $Q3 = 108 \text{ m}^2/\text{일} / 8 \text{ hr}/\text{일} = 13.5 \text{ m}^2/\text{hr}$				
<hr/>				
1) 특별인부 : $221,506 * 2 \text{ 인} / 8 \text{ hr}/\text{일} / 13.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 4,717.2$	4,717.2		4,717.2	
2) 보통인부 : $169,804 * 2 \text{ 인} / 8 \text{ hr}/\text{일} / 13.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 3,616.1$	3,616.1		3,616.1	
3) 트럭(2.5ton)				
재료비 : $5,046 / 13.5 \text{ m}^2/\text{hr} = 373.7 \text{ W/m}^2$	373.7	373.7		
노무비 : $49,479 / 13.5 \text{ m}^2/\text{hr} * 1.15 = 4,214.8 \text{ W/m}^2$	4,214.8		4,214.8	
경 비 : $6,400 / 13.5 \text{ m}^2/\text{hr} = 474.0 \text{ W/m}^2$	474.0			474.0
<hr/>				
소 계	13,395.8	373.7	12,548.1	474.0
계	13,395.8	373.7	12,548.1	474.0
합 계	60,900.0	25,529.3	32,663.8	2,706.9
<hr/>				
합 계	60,898	25,529	32,663	2,706

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 115호표				
◆ 상온형(임시)차선도색, 황색실선 ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-2 P1068				
※ 실선 일당 시공량 : Qd = 600m ² /일				
1. 재료비				
도로표지용페인트(수용성 KSM-6080(황색)) : 5,700 * 0.42 = 2,394.0	2,394.0	2,394.0		
유리알 (1호, 고회도) : 5,000 * 0.31 kg = 1,550.0	1,550.0	1,550.0		

소 계	3,944.0	3,944.0		
2. 인건비				
특별인부 : 221,506 * 2인 / Qd * 1.15 = 849.1	849.1		849.1	
보통인부 : 169,804 * 2인 / Qd * 1.15 = 650.9	650.9		650.9	

소 계	1,500.0		1,500.0	
3. 잡재료 (주재료비의 1%)				
3,944 * 1% = 39.4	39.4	39.4		
4. 공구손료 및 경장비 (라인마커) - (인력품의 3%)				
1,500 * 3% = 45.0	45.0	45.0		

소 계	84.4	84.4		
5. 기계경비 : 덤프트럭 (4.5Ton)				
Q = Qd / 8hr = 75				
재료비 : 8,700 / Q = 116.0	116.0	116.0		
노무비 : 49,479 / Q * 1.15 = 758.6	758.6		758.6	
경 비 : 7,472 / Q = 99.6	99.6			99.6

소 계	974.2	116.0	758.6	99.6

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	6,502.6	4,144.4	2,258.6	99.6
합 계	6,501	4,144	2,258	99

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 116호표				
◆ 상온형(임시)차선도색, 백색실선 ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-2 P1068				
※ 실선 일당 시공량 : Qd = 600m ² /일				
1. 재료비				
도로표지용페인트(수용성 KSM-6080(백색)) : 4,500 * 0.42 = 1,890.0	1,890.0	1,890.0		
유리알 (1호, 고회도) : 5,000 * 0.31 kg = 1,550.0	1,550.0	1,550.0		

소 계	3,440.0	3,440.0		
2. 인건비				
특별인부 : 221,506 * 2인 / Qd * 1.15 = 849.1	849.1		849.1	
보통인부 : 169,804 * 2인 / Qd * 1.15 = 650.9	650.9		650.9	

소 계	1,500.0		1,500.0	
3. 잡재료 (주재료비의 1%)				
3,440 * 1% = 34.4	34.4	34.4		
4. 공구손료 및 경장비 (라인마커) - (인력품의 3%)				
1,500 * 3% = 45.0	45.0	45.0		

소 계	79.4	79.4		
5. 기계경비 : 덤프트럭 (4.5Ton)				
Q = Qd / 8hr = 75				
재료비 : 8,700 / Q = 116.0	116.0	116.0		
노무비 : 49,479 / Q * 1.15 = 758.6	758.6		758.6	
경 비 : 7,472 / Q = 99.6	99.6			99.6

소 계	974.2	116.0	758.6	99.6

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	5,993.6	3,635.4	2,258.6	99.6
합 계	5,992	3,635	2,258	99

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 117호표				
◆ 상온형(임시)차선도색, 청색실선 ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-2 P1068				
※ 실선 일당 시공량 : Qd = 600m ² /일				
1. 재료비				
도로표지용페인트(수용성 KSM-6080(청색)) : 5,700 * 0.42 = 2,394.0	2,394.0	2,394.0		
유리알 (1호, 고회도) : 5,000 * 0.31 kg = 1,550.0	1,550.0	1,550.0		

소 계	3,944.0	3,944.0		
2. 인건비				
특별인부 : 221,506 * 2인 / Qd * 1.15 = 849.1	849.1		849.1	
보통인부 : 169,804 * 2인 / Qd * 1.15 = 650.9	650.9		650.9	

소 계	1,500.0		1,500.0	
3. 잡재료 (주재료비의 1%)				
3,944 * 1% = 39.4	39.4	39.4		
4. 공구손료 및 경장비 (라인마커) - (인력품의 3%)				
1,500 * 3% = 45.0	45.0	45.0		

소 계	84.4	84.4		
5. 기계경비 : 덤프트럭 (4.5Ton)				
Q = Qd / 8hr = 75				
재료비 : 8,700 / Q = 116.0	116.0	116.0		
노무비 : 49,479 / Q * 1.15 = 758.6	758.6		758.6	
경 비 : 7,472 / Q = 99.6	99.6			99.6

소 계	974.2	116.0	758.6	99.6

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	6,502.6	4,144.4	2,258.6	99.6
합 계	6,501	4,144	2,258	99

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 118호표				
◆ 상온형(임시)차선도색, 황색실선 ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-2 P1068				
※ 파선 일당 시공량 : Qd = 300m ² /일				
1. 재료비				
도로표지용페인트(수용성 KSM-6080(황색)) : 5,700 * 0.42 = 2,394.0	2,394.0	2,394.0		
유리알 (1호, 고휘도) : 5,000 * 0.31 kg = 1,550.0	1,550.0	1,550.0		

소 계	3,944.0	3,944.0		
2. 인건비				
특별인부 : 221,506 * 2인 / Qd * 1.15 = 1,698.2	1,698.2		1,698.2	
보통인부 : 169,804 * 2인 / Qd * 1.15 = 1,301.8	1,301.8		1,301.8	

소 계	3,000.0		3,000.0	
3. 잡재료 (주재료비의 1%)				
3,944 * 1% = 39.4	39.4	39.4		
4. 공구손료 및 경장비 (라인마커) - (인력품의 3%)				
3,000 * 3% = 90.0	90.0	90.0		

소 계	129.4	129.4		
5. 기계경비 : 덤프트럭 (4.5Ton)				
Q = Qd / 8hr = 37.5				
재료비 : 8,700 / Q = 232.0	232.0	232.0		
노무비 : 49,479 / Q * 1.15 = 1,517.3	1,517.3		1,517.3	
경 비 : 7,472 / Q = 199.2	199.2			199.2

소 계	1,948.5	232.0	1,517.3	199.2

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	9,021.9	4,305.4	4,517.3	199.2
합 계	9,021	4,305	4,517	199

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 119호표				
◆ 상온형(임시)차선도색, 황색실선 ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-2 P1068				
※ 파선 일당 시공량 : Qd = 300m ² /일				
1. 재료비				
도로표지용페인트(수용성 KSM-6080(백색)) : 4,500 * 0.42 = 1,890.0	1,890.0	1,890.0		
유리알 (1호, 고휘도) : 5,000 * 0.31 kg = 1,550.0	1,550.0	1,550.0		

소 계	3,440.0	3,440.0		
2. 인건비				
특별인부 : 221,506 * 2인 / Qd * 1.15 = 1,698.2	1,698.2		1,698.2	
보통인부 : 169,804 * 2인 / Qd * 1.15 = 1,301.8	1,301.8		1,301.8	

소 계	3,000.0		3,000.0	
3. 잡재료 (주재료비의 1%)				
3,440 * 1% = 34.4	34.4	34.4		
4. 공구손료 및 경장비 (라인마커) - (인력품의 3%)				
3,000 * 3% = 90.0	90.0	90.0		

소 계	124.4	124.4		
5. 기계경비 : 덤프트럭 (4.5Ton)				
Q = Qd / 8hr = 37.5				
재료비 : 8,700 / Q = 232.0	232.0	232.0		
노무비 : 49,479 / Q * 1.15 = 1,517.3	1,517.3		1,517.3	
경 비 : 7,472 / Q = 199.2	199.2			199.2

소 계	1,948.5	232.0	1,517.3	199.2

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	8,512.9	3,796.4	4,517.3	199.2
합 계	8,512	3,796	4,517	199

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 120호표				
◆ 상온형(임시)차선도색, 황색실선 ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-2 P1068				
※ 횡단보도, 주차장 일당 시공량 : Qd = 228m ² /일				
1. 재료비				
도로표지용페인트(수용성 KSM-6080(백색)) : 4,500 * 0.42 = 1,890.0	1,890.0	1,890.0		
유리알 (1호, 고회도) : 5,000 * 0.31 kg = 1,550.0	1,550.0	1,550.0		

소 계	3,440.0	3,440.0		
2. 인건비				
특별인부 : 221,506 * 2인 / Qd * 1.15 = 2,234.4	2,234.4		2,234.4	
보통인부 : 169,804 * 2인 / Qd * 1.15 = 1,712.9	1,712.9		1,712.9	

소 계	3,947.3		3,947.3	
3. 잡재료 (주재료비의 1%)				
3,440 * 1% = 34.4	34.4	34.4		
4. 공구손료 및 경장비 (라인마커) - (인력품의 3%)				
3,947.3 * 3% = 118.4	118.4	118.4		

소 계	152.8	152.8		
5. 기계경비 : 덤프트럭 (4.5Ton)				
Q = Qd / 8hr = 28.5				
재료비 : 8,700 / Q = 305.2	305.2	305.2		
노무비 : 49,479 / Q * 1.15 = 1,996.5	1,996.5		1,996.5	
경 비 : 7,472 / Q = 262.1	262.1			262.1

소 계	2,563.8	305.2	1,996.5	262.1

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	10,103.9	3,898.0	5,943.8	262.1
합 계	10,103	3,898	5,943	262

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 121호표				
◆ 상온형(임시)차선도색, 황색실선 ; m ² 당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15				
☞ 25품셈 5편, 2-1-12-2 P1068				
※ 문자, 기호 일당 시공량 : Qd = 108m ² /일				
1. 재료비				
도로표지용페인트(수용성 KSM-6080(백색)) : 4,500 * 0.42 = 1,890.0	1,890.0	1,890.0		
유리알 (1호, 고휘도) : 5,000 * 0.31 kg = 1,550.0	1,550.0	1,550.0		

소 계	3,440.0	3,440.0		
2. 인건비				
특별인부 : 221,506 * 2인 / Qd * 1.15 = 4,717.2	4,717.2		4,717.2	
보통인부 : 169,804 * 2인 / Qd * 1.15 = 3,616.1	3,616.1		3,616.1	

소 계	8,333.3		8,333.3	
3. 잡재료 (주재료비의 1%)				
3,440 * 1% = 34.4	34.4	34.4		
4. 공구손료 및 경장비 (라인마커) - (인력품의 3%)				
8,333.3 * 3% = 249.9	249.9	249.9		

소 계	284.3	284.3		
5. 기계경비 : 덤프트럭 (4.5Ton)				
Q = Qd / 8hr = 13.5				
재료비 : 8,700 / Q = 644.4	644.4	644.4		
노무비 : 49,479 / Q * 1.15 = 4,214.8	4,214.8		4,214.8	
경 비 : 7,472 / Q = 553.4	553.4			553.4

소 계	5,412.6	644.4	4,214.8	553.4

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	17,470.2	4,368.7	12,548.1	553.4
합 계	17,469	4,368	12,548	553

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 122호표				
◆ 안전등 설치 및 철거(윙카) ; M당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 25품셈 1편, 2-9-11 P119				
윙카설치간격 : 10M/개, L=100M 기준				
설치 일수 : 1일 10시간 적용				
재료 손율 : 50 %				
1. 자 재 비(윙카)				
$1,500 / 10M * 1.03 * 0.5 = 77.2 \text{ W/M}$				
소 계	77.2	77.2		
2. 설치 및 철거비				
특별인부 : $221,506 * 0.01 * A1 = 2,547.3$				
소 계	2,547.3		2,547.3	
3. 전기 요금				
$80 * 25 * (1/1000) \text{kwh} * (10\text{개}/100\text{m}) * 10\text{hr} * 365\text{일} = 730.0 \text{ W/m}$				
소 계	730.0	730.0		
합 계	3,354.5	807.2	2,547.3	
합 계	3,354			3,354

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 123호표</p> <p>◆ 경광등 설치(10m) ; 개소당</p> <p>☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용</p> <p>8시간 작업시의 직접 노무비</p> <p>⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$</p> <p>※ 설치조건</p> <p style="padding-left: 20px;">교통소통을 원활히 하고 안전을 위하여 위험개소에 일정간격으로 배치 설치위치는 차선 감소부위</p> <p>1. 재료비</p> <p style="padding-left: 20px;">본선(비닐캡타이어 케이블) : $2C * 8\Phi$</p> <p style="padding-left: 20px;">보안등 선로 이용</p> <p style="padding-left: 20px;">가선(비닐캡타이어 케이블) : $2C * 4.0\Phi$</p> <p>$2,151 * 0.5 = 1,075.5$</p> <p>경광등(AC 100, 220 V) : $64,200 * 1EA = 64,200.0$</p> <p>지 주(PVC PIPE $\Phi 25$) : $1,880 * 1M = 1,880.0$</p> <p>철 선(# 8 PVC 코팅) : $1,500 * 1M = 1,500.0$</p> <p>2. 노무비</p> <p style="padding-left: 20px;">내선전공 : $268,915 * 0.13인 * 1.15 = 40,202.7$</p> <p>3. 경 비</p> <p style="padding-left: 20px;">$K = 20W * 10HR * 180일 = 36000$</p> <p style="padding-left: 20px;">전력 : $80 * (K / 1000) = 2,880.0$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>합 계</p>	111,738.2	71,535.5	40,202.7	
합 계	111,737			111,737

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 124호표				
◆ 물푸기(ø 150mm) ; 일당				
※ 장비 대수 : J=1 대				
1. 건설용 펌프 (자흡식 ø 150mm)				
경 비 : 311* 1 대* 8hr = 2,488.0	2,488.0			2,488.0

소 계	2,488.0			2,488.0
2. 엔 진 (14.92kw)				
경 비 : 883 * 1 * 8hr = 7,064.0	7,064.0			7,064.0
재료비 : 3,218 * 1 * 8hr = 25,744.0	25,744.0	25,744.0		

소 계	32,808.0	25,744.0		7,064.0
3. 호 스 (ø 150mm)				
경 비 : 6.0 m * 59 * 1 * 8hr = 2,832.0	2,832.0			2,832.0

소 계	2,832.0			2,832.0
4. 운반 및 설치 (목도 운반)				
※ 1일 1회 운반				
L = 30 m, V = 2500 m/Hr, t = 25.0 min				
$C_m = (30 / 2500) * 2 * 60 + 25.0 = 26.44$ 분				
인력운반공 : 4인* 180,404 * 26.44 / 450 / 8 HR = 5,299.8	5,299.8		5,299.8	

소 계	5,299.8		5,299.8	
계	43,427.8	25,744.0	5,299.8	12,384.0
합 계	43,427.8	25,744.0	5,299.8	12,384.0

합 계	43,427	25,744	5,299	12,384

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<p>* 산근 125호표</p> <p>◆ 공사현장청소(48개월) ; 일당</p> <p>☞ 25품셈 1편, 2-11-5 P123</p> <p>(공사 준비기간 및 정리기간 제외 적용 필요)</p> <p>살수일수 및 면적</p> <p>-살수일수 : t = 48개월 * 15일/월 = 720 일</p> <p>-1일 살수면적 : A = 4m(살수폭)*100m(살수길이)=400㎡</p> <p>-살수두께 : 1.5mm/회</p> <p>-물탱크 : 16,000 ℓ</p> <p>A1 = 400.00 * 5회/일(살수횟수) * 720.00일= 1440000 ㎡</p> <p>1. 살수비(물탱크 16,000 ℓ , 1대 반영)</p> <p>물탱크 1대 100㎡당 0.008시간</p> <p>재료비:21,146 * 0.008시간 * A1 / t / 100 = 3,383.3 원/일</p> <p>노무비:49,479 * 0.008시간 * A1 / t / 100 = 7,916.6 원/일</p> <p>경 비:18,728 * 0.008시간 * A1 / t / 100 = 2,996.4 원/일</p>				
소 계	14,296.3	3,383.3	7,916.6	2,996.4
계	14,296.3	3,383.3	7,916.6	2,996.4
합 계	14,295			14,295

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 126호표				
◆ 하수도준설(흡입식)(B-Type, 진공흡입준설차 13Ton) ; m³당				
☞ 지세별 할증 : 주거지 할증, 15%적용				
8시간 작업시의 직접 노무비				
⇒ $A1 = 8 / 8 * 1.15 = 1.15$				
☞ 24품셈 5편, 2-4-7 P1098				
1일 시공량 : $Qd = 6.4 \text{ m}^3/\text{일}$				
시간당시공량 : $Q = 6.4 \text{ m}^3/\text{일} / 8 \text{ hr}/\text{일} = 0.8 \text{ m}^3/\text{hr}$				
1. 배치인원				
배관공(수도): $250,572 * 2\text{인} / 6.4 * 1.15 = 90,049.3$				
보 통 인 부 : $169,804 * 1\text{인} / 6.4 * 1.15 = 30,511.6$				

소 계				

2. 진공흡입준설차(13Ton)				
재료비: $26,834 / 0.80 = 33,542.5$				
노무비: $57,077 / 0.80 * 1.15 = 82,048.1$				
경 비: $46,423 / 0.80 = 58,028.7$				

소 계				

3. 물탱크(5500ℓ)				
재료비: $15,245 / 0.80 = 19,056.2$				
노무비: $49,479 / 0.80 * 1.15 = 71,126.0$				
경 비: $9,765 / 0.80 = 12,206.2$				

소 계				

4. 세정수				
물 : $1,270 * 2 \text{ m}^3 = 2,540.0$				

소 계				
합 계				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	399,107	55,138	273,735	70,234

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<p>* 산근 127호표</p> <p>◆ 안전등 설치 및 철거(윙카) ; M당</p> <p>☞ 야간시공에 따른 작업능력저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$</p> <p>☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$</p> <p>☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$</p> <p>☞ 25품셈 1편,2-9-11 P119</p> <p>윙카설치간격 : 10M/개, L=100M 기준</p> <p>설치 일수 : 1일 10시간 적용</p> <p>재료 손율 : 50 %</p> <p>1. 자 재 비(윙카)</p> <p style="padding-left: 20px;">$1,500 / 10M * 1.03 * 0.5 = 77.2 \text{ W/M}$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="padding-left: 20px;">소 계</p> <p>2. 설치 및 철거비</p> <p style="padding-left: 20px;">특별인부 : $221,506 * 0.01 * A3 = 4,153.2$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="padding-left: 20px;">소 계</p> <p>3. 전기 요금</p> <p style="padding-left: 20px;">$80*25*(1/1000)kwh*(10개/100m)*10hr*365일= 730.0 \text{ W/m}$</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p style="padding-left: 20px;">소 계</p> <p style="padding-left: 20px;">합 계</p>	77.2	77.2		
소 계	77.2	77.2		
2. 설치 및 철거비				
특별인부 : $221,506 * 0.01 * A3 = 4,153.2$	4,153.2		4,153.2	
소 계	4,153.2		4,153.2	
3. 전기 요금				
$80*25*(1/1000)kwh*(10개/100m)*10hr*365일= 730.0 \text{ W/m}$	730.0	730.0		
소 계	730.0	730.0		
합 계	4,960.4	807.2	4,153.2	
합 계	4,960			4,960

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 128호표</p> <p>◆ 경광등 설치(10m) ; 개소당</p> <p>☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 $\Rightarrow A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25$</p> <p>☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 $\Rightarrow A2 = 1.50$</p> <p>☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 $\Rightarrow A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875$</p> <p>※ 설치조건</p> <p style="padding-left: 20px;">야간의 교통소통을 원활히 하고 안전을 위하여 위험개소에 일정간격으로 배치 설치위치는 차선 감소부위</p> <p>1. 재료비</p> <p style="padding-left: 20px;">본선(비닐캡타이어 케이블) : 2C * 8Φ</p> <p style="padding-left: 20px;">보안등 선로 이용</p> <p style="padding-left: 20px;">가선(비닐캡타이어 케이블) : 2C * 4.0Φ</p> <p>2,151 * 0.5 = 1,075.5</p> <p>경광등(AC 100, 220 V) : 80,000*1EA= 80,000.0</p> <p>지 주(PVC PIPE Φ25) : 1,228*1M= 1,228.0</p> <p>철 선(# 8 PVC 코팅) : 1,500*1M= 1,500.0</p> <p>2. 노무비</p> <p style="padding-left: 20px;">내선전공 : 268,915 * 0.13인 * 1.875 = 65,548.0</p> <p>3. 경 비</p> <p style="padding-left: 20px;">K = 20W * 10HR * 180일= 36000</p> <p style="padding-left: 20px;">전력 : 80 * (K / 1000) = 2,880.0</p> <hr style="border-top: 1px dashed black;"/> <p>합 계</p>	1,075.5	1,075.5		
	80,000.0	80,000.0		
	1,228.0	1,228.0		
	1,500.0	1,500.0		
	65,548.0		65,548.0	
	2,880.0	2,880.0		
합 계	152,231.5	86,683.5	65,548.0	
합 계	152,231			152,231

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 129호표				
◆ 물푸기(ø 150mm) ; 일당				
☞ 야간시공에 따른 작업능률저하를 고려하여 노임할증 20% 적용 ⇒ A1 = 1 / (1 - 0.2) = 1.25				
☞ 야간작업 노임할증 50% 적용 ⇒ A2 = 1.50				
☞ 야간 8시간 작업시의 직접 노무비 ⇒ A3 = 8 / 8 * 1.25 * 1.50 = 1.875				
※ 장비 대수 : J=1 대				
1. 건설용 펌프 (자흡식 ø 150mm)				
경 비 : 311* 1 대* 8hr = 2,488.0	2,488.0			2,488.0

소 계	2,488.0			2,488.0
2. 엔 진 (14.92kw)				
경 비 : 883 * 1 * 8hr = 7,064.0	7,064.0			7,064.0
재료비 : 3,218 * 1 * 8hr = 25,744.0	25,744.0	25,744.0		

소 계	32,808.0	25,744.0		7,064.0
3. 호 스 (ø 150mm)				
경 비 : 6.0 m * 59 * 1 * 8hr = 2,832.0	2,832.0			2,832.0

소 계	2,832.0			2,832.0
4. 운반 및 설치 (목도 운반)				
※ 1일 1회 운반				
L = 30 m, V = 2500 m/Hr, t = 25.0 min				
Cm = (30 / 2500) * 2 * 60 + 25.0 = 26.44 분				
인력운반공 : 4인* 180,404 * 26.44 / 450 / 8 HR * 1.875 = 9,937.2	9,937.2		9,937.2	

소 계	9,937.2		9,937.2	
계	48,065.2	25,744.0	9,937.2	12,384.0
합 계	48,065.2	25,744.0	9,937.2	12,384.0

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	48,065	25,744	9,937	12,384

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 130호표 ◆ 인력터파기(토사) ; ㎡당 ☞ 25품셈 1편,3-2-1 P132 ※ 1일당 시공량 Q = 3.6 ㎡/일 1. 인력터파기(보통토사) 특별인부 : $221,506 * 1인 / 3.6 = 61,529.4$	61,529.4		61,529.4	
소 계	61,529.4		61,529.4	
합 계	61,529.4		61,529.4	
합 계	61,529		61,529	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 131호표 ◆ 터파기(B/H 0.12㎡(50%)+인력(50%), 토사) ; ㎡당 ※ 인 력 50 % + 기계 50 % 1. 인력터파기(50%) ☞ 25품셈 1편,3-2-1 P132 ※ 1일당 시공량 Q = 3.6 ㎡/일 특별인부 : $221,506 * 1인 / 3.6 * 0.5 = 30,764.7$	30,764.7		30,764.7	
----- 소 계	30,764.7		30,764.7	
2. 기계터파기(50%, B/H 0.12㎡) ☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266 $q = 0.12, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$ $E = 0.70 - 0.05 = 0.65$ $C_m = 18(135도)$ $Q = 3600 * 0.12 * 0.9 * 0.80 * 0.65 / 18 = 11.23M3/HR$ 재료비 : $4,882 / 11.23 * 0.5 = 217.3$ 노무비 : $57,077 / 11.23 * 0.5 = 2,541.2$ 경 비 : $9,226 / 11.23 * 0.5 = 410.7$	217.3	217.3	2,541.2	410.7
----- 소 계	3,169.2	217.3	2,541.2	410.7
합 계	33,933.9	217.3	33,305.9	410.7
----- 합 계	33,932	217	33,305	410

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 132호표				
◆ 되메우기 및 다짐(인력, 플레이트컴팩터 1.5ton) ; m ³ 당				
1. 인 력(100%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-3 P141				
흙 다지기(다짐두께30cm, 토사)				
※ 1일당 시공량 : Qd = 24 m ³ /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 24 m ³ /일 / 8hr = 3 m ³ /hr				

1) 배치인원				
(1) 특별인부 : 221,506 * 1인 / 24 = 9,229.4	9,229.4		9,229.4	
(2) 보통인부 : 169,804 * 1인 / 24 = 7,075.1	7,075.1		7,075.1	

소 계	16,304.5		16,304.5	
2) 사용기계				
(1) 플레이트컴팩터 (1.5ton)				
재료비 : 1,705 / 3.00 = 568.3	568.3	568.3		
경 비 : 599 / 3.00 = 199.6	199.6			199.6

소 계	767.9	568.3		199.6
합 계	17,072.4	568.3	16,304.5	199.6

합 계	17,071	568	16,304	199

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 133호표				
◆ 퇴메우기(관상단) (B/H 0.12m ² +PC 1.5ton) ; m ² 당				
1. 퇴메우기 및 다짐(B/H 0.12m ² , 90%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-6 P142				
※ 1일당 시공량 : Qd = 98 m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 98 m ² /일 / 8 hr/일 = 12.25 m ² /hr				

1) 배치인원				
(1) 특별인부 : 221,506 * 1인 / 98 * 0.5 = 1,130.1	1,130.1		1,130.1	
(2) 보통인부 : 169,804 * 1인 / 98 * 0.5 = 866.3	866.3		866.3	

소 계	1,996.4		1,996.4	
2) 사용기계				
(1) 굴착기 (B/H 0.12m ²)				
재료비 : 4,882 / 12.25 * 0.5 = 199.2	199.2	199.2		
노무비 : 57,077 / 12.25 * 0.5 = 2,329.6	2,329.6		2,329.6	
경 비 : 9,226 / 12.25 * 0.5 = 376.5	376.5			376.5
(2) 진동롤러 (핸드가이드식 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 12.25 * 0.5 = 127.9	127.9	127.9		
경 비 : 1,902 / 12.25 * 0.5 = 77.6	77.6			77.6
(3) 살수차 (5500ℓ)				
재료비 : 15,245 / 12.25 * 0.5 * 0.5 = 311.1	311.1	311.1		
노무비 : 49,479 / 12.25 * 0.5 * 0.5 = 1,009.7	1,009.7		1,009.7	
경 비 : 9,765 / 12.25 * 0.5 * 0.5 = 199.2	199.2			199.2

소 계	4,630.8	638.2	3,339.3	653.3
2. 인 력(50%)				
☞ 25품셈 1편,3-4-3 P141				
흙 다지기(다짐두께30cm, 토사)				
※ 1일당 시공량 : Qd = 24 m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 24 m ² /일 / 8hr = 3 m ² /hr				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<hr/>				
1) 배치인원				
(1) 특별인부 : $221,506 * 1인 / 24 * 0.5 = 4,614.7$	4,614.7		4,614.7	
(2) 보통인부 : $169,804 * 1인 / 24 * 0.5 = 3,537.5$	3,537.5		3,537.5	
<hr/>				
소 계	8,152.2		8,152.2	
2) 사용기계				
플레이트컴팩터 (1.5ton)				
재료비 : $1,705 / 3.00 * 0.5 = 284.1$	284.1	284.1		
경 비 : $599 / 3.00 * 0.5 = 99.8$	99.8			99.8
<hr/>				
소 계	383.9	284.1		99.8
합 계	15,163.3	922.3	13,487.9	753.1
<hr/>				
합 계	15,162	922	13,487	753

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 134호표				
◆ 모래부설및다짐(관주위),(인력+물다짐) ; m ³ 당				
1. 자재대(모래) : 별도				
2. 인 력				
☞ 24품셈 1편,3-2-1 P136				
인 부 : 0.11인 * 169,804 = 18,678.4 W/m ³				
소 계	18,678.4		18,678.4	
3. 살수비(살수-물탱크 5500 l)				
※ 소요살수량				
QMC(자연상태함수비) = 13%				
NMC(적정다짐함수비) = 8%				
필요함수비 = QMC - NMC = 13% - 8% = 5%				
5% = W / (2.0 t/m ³) x 100				
0.05 = W / 2.0				
W(m ³ 당 소요살수량) = 0.10 t/m ³				
1) 용수비(m ³ 당)				
m ³ 당 용수비 : 1,270 * 0.10 = 127.0				
2) 살수비(L=1.0km)				
L = 1.0km , V = 5.5m ³				
E = 0.9(국도건설공사 실무요령참조)				
t1 = 15min(흡입준비)				
t2 = 2/25 * 2 * 60 = 9.6 min				
t3 = 10min(흡입시간)				
t4 = 5min(살수시간)				
cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 39.6 min				
to = (t2 + t3 + t4) / cm = 0.62 min				
Qw = 60 * V * E / cm = 7.5 ton/hr				
Qq = 7.50 / 0.10 = 75				
재 료 비 : 15,245 / 75.00 * to = 126.0 W/m ³				
노 무 비 : 49,479 / 75.00 = 659.7 W/m ³				
	126.0	126.0		
	659.7		659.7	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
경 비 : $9,765 / 75.00 = 130.2 \text{ W/m}^2$	130.2			130.2
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	1,042.9	253.0	659.7	130.2
합 계	19,721.3	253.0	19,338.1	130.2
합 계	19,721	253	19,338	130

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비				
* 산근 135호표								
◆ 모래부설및다짐(관주위) (B/H 0.12m ² (50%)+인력(50%)+물다짐) ; m ² 당								
1. 자재대(모래) : 별도								
2. 기 계 (백호 0.12m ² , 50%)								
☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266								
q = 0.12m ² , K = 1.1 , f = 0.9/1.15 = 0.78								
Cm = 18 sec(135°) , E = 0.75								
Q = 3600 * q * K * f * E / Cm = 15.44 m ³ /hr								
재료비 : 4,882 / 15.44 * 0.5 = 158.0 W/m ²					158.0	158.0		
노무비 : 57,077 / 15.44 * 0.5 = 1,848.3 W/m ²					1,848.3		1,848.3	
경 비 : 9,226 / 15.44 * 0.5 = 298.7 W/m ²					298.7			298.7
소 계					2,305.0	158.0	1,848.3	298.7
3. 인 력(50%)								
☞ 24품셈 1편,3-2-1 P136								
보통인부 : 169,804 * 0.11 * 0.1 = 1,867.8 W/m ²					1,867.8		1,867.8	
소 계					1,867.8		1,867.8	
4. 살수비(살수-물탱크 5500 l)								
※ 소요살수량								
QMC(자연상태함수비) = 13%								
NMC(적정다짐함수비) = 8%								
필요함수비 = QMC - NMC = 13% - 8% = 5%								
5% = W / (2.0 t/m ²) x 100								
0.05 = W / 2.0								
W(m ² 당 소요살수량) = 0.10 t/m ²								
1) 용수비(m ² 당)								
m ² 당 용수비 : 1,270 * 0.10 = 127.0					127.0	127.0		
2) 살수비(L=1.0km)								
L = 1.0km , V = 5.5m ³								

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>E = 0.9(국도건설공사 실무요령참조)</p> <p>t1 = 5min (흡입준비)</p> <p>t2 = 1/25 * 2 * 60 = 4.8 min</p> <p>t3 = 10min(흡입시간)</p> <p>t4 = 20min(살수시간)</p> <p>cm = t1 + t2 + t3 + t4 = 39.8 min</p> <p>to = (t2 + t4) / cm = 0.62 min</p> <p>Qw = 60 * V * E / cm = 7.46 ton/hr</p> <p>Qq = 7.46 / 0.10 = 74.6</p> <p>재 료 비 : 15,245 / 74.60 * to = 126.7 W/m³</p> <p>노 무 비 : 49,479 / 74.60 = 663.2 W/m³</p> <p>경 비 : 9,765 / 74.60 = 130.8 W/m³</p>	<p>126.7</p> <p>663.2</p> <p>130.8</p>	<p>126.7</p>	<p>663.2</p>	<p>130.8</p>
<p>소 계</p>	<p>1,047.7</p>	<p>253.7</p>	<p>663.2</p>	<p>130.8</p>
<p>합 계</p>	<p>5,220.5</p>	<p>411.7</p>	<p>4,379.3</p>	<p>429.5</p>
<p>합 계</p>	<p>5,219</p>	<p>411</p>	<p>4,379</p>	<p>429</p>

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 136호표				
◆ 굴착토운반(L=2.0KM) (현장~가적치장) ; m³당				
◎ 운반 : 4.5 D/T "				
◎ 운반거리 L=2.0KM				
$\begin{array}{ccccc} & L=2.0\text{Km} & & L=2.0\text{Km} & \\ \text{현장} & \xrightarrow{\hspace{2cm}} & \text{가적치장} & \xrightarrow{\hspace{2cm}} & \text{현장} \\ & V=20\text{Km/h} & & V=25\text{Km/h} & \end{array}$				
1. 운 반 (4.5 TON D.T)				
☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282				
L = 2.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.25= 0.8				
T = 4.5TON, q = T/1.8*1.25 = 3.13 m³/대				
qs = 0.2, K = 0.9, n = q / (qs * K) = 17.39				
cms = 18sec(135°), Es = 0.70				
t1 = (cms * n) / (60 * Es) = 7.45 분				
t2=((L/20)+(L/25)) * 60 = 10.8 분				
t3 = 0.8, t4 = 0.42, t5 = 3.77(인력덮개설치)				
Cm = 7.45 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 23.24 분				
Q = (60 * q * f * E) / Cm = 5.82 m³/hr				
재료비 : 8,700 / 5.82 = 1,494.8 W/m³				
노무비 : 49,479 / 5.82 = 8,501.5 W/m³				
경 비 : 7,472 / 5.82 = 1,283.8 W/m³				
<hr/>				
소 계	11,280.1	1,494.8	8,501.5	1,283.8
합 계	11,280.1	1,494.8	8,501.5	1,283.8
합 계	11,278	1,494	8,501	1,283

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 137호표 ◆ 굴착토상차비(토사) B/H 0.2m ³ ; m ³ 당 ☞ 25품셈 1편, 8-2-3 P266 1. 굴착기 0.2m ³ $q = 0.2, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$ $E = 0.75, C_m = 13(45도)$ $Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 29.91M^3/HR$ 재료비 : $7,629 / 29.91 = 255.0$ 노무비 : $57,077 / 29.91 = 1,908.2$ 경 비 : $13,399 / 29.91 = 447.9$				
소 계	2,611.1	255.0	1,908.2	447.9
합 계	2,611.1	255.0	1,908.2	447.9
합 계	2,610	255	1,908	447

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 138호표				
◆ 유용토운반(L=2.0KM)(가적치장~현장) ; m³당				
※ 운반 : 4.5 D/T				
※ 운반거리 : L=2.0KM				
$\begin{array}{ccccc} & L=2.0\text{Km} & & L=2.0\text{Km} & \\ & \xrightarrow{\hspace{1.5cm}} & \text{현장} & \xrightarrow{\hspace{1.5cm}} & \\ \text{가적치장} & & & & \text{가적치장} \\ & V=20\text{Km/h} & & V=25\text{Km/h} & \end{array}$				
1. 상 차 (굴착기 1.0m³)				
☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266				
$q = 1.0, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$				
$E = 0.75, C_m = 21(135\text{도})$				
$Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 92.57\text{M}^3/\text{HR}$				
재료비 : 29,999 / 92.57 = 324.0	324.0	324.0		
노무비 : 57,077 / 92.57 = 616.5	616.5		616.5	
경 비 : 28,955 / 92.57 = 312.7	312.7			312.7

소 계	1,253.2	324.0	616.5	312.7
2. 운 반 (4.5 TON D.T)				
☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282				
$L = 2.0 \text{ KM}, E = 0.9, f = 1/1.25 = 0.8$				
$T = 4.5\text{TON}, q = T/1.8 * 1.25 = 3.13 \text{ m}^3/\text{대}$				
$q_s = 1.0, K = 1.2, n = q / (q_s * K) = 2.61$				
$c_m = 21\text{sec}, E_s = 0.6$				
$t_1 = (c_m * n) / (60 * E_s) = 1.52 \text{ 분}$				
$t_2 = ((L/20) + (L/25)) * 60 = 10.8 \text{ 분}$				
$t_3 = 0.8, t_4 = 0.42, t_5 = 3.77(\text{인력덮개설치})$				
$C_m = 1.52 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 17.31 \text{ 분}$				
$Q = (60 * q * f * E) / C_m = 7.81 \text{ m}^3/\text{hr}$				
재료비 : 8,700 / 7.81 = 1,113.9 W/m³	1,113.9	1,113.9		
노무비 : 49,479 / 7.81 = 6,335.3 W/m³	6,335.3		6,335.3	
경 비 : 7,472 / 7.81 = 956.7 W/m³	956.7			956.7

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
소 계	8,405.9	1,113.9	6,335.3	956.7
합 계	9,659.1	1,437.9	6,951.8	1,269.4
합 계	9,657	1,437	6,951	1,269

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 139호표</p> <p>◆ 잔토처리(토사) ; 굴착기1.0㎡상차 + 24.0 D.T</p> <p>※ 공 사 명 : *** 공사(토석정보공유시스템 활용, 2025년 부산 시지침)</p> <p>※ 공 시 일 : ****-**-**</p> <p>※ 주 소 : ***</p> <p>※ 발주기관 : ***(***-**-****)</p> <p>※ 시공업체 : ***(***-**-****)</p> <p>※ 감리업체 : ***(***-**-****)</p> <p>※ 설계업체 : ***(***-**-****)</p> <p>1. 상 차 (굴착기 1.0㎡)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266</p> <p style="margin-left: 20px;">$q = 1.0, K = 0.9, f = 1 / 1.25 = 0.8$</p> <p style="margin-left: 20px;">$E = 0.75, C_m = 21(135도)$</p> <p style="margin-left: 20px;">$Q = 3600 * q * K * f * E / C_m = 92.57M^3/HR$</p> <p>재료비 : 29,999 / 92.57 = 324.0</p> <p>노무비 : 57,077 / 92.57 = 616.5</p> <p>경 비 : 28,955 / 92.57 = 312.7</p>	324.0	324.0	616.5	312.7
<p style="text-align: center;">소 계</p>	1,253.2	324.0	616.5	312.7
<p>2. 운 반 (24.0 TON D.T)</p> <p>☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282</p> <p style="margin-left: 20px;">$L = 20.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.25= 0.8$</p> <p style="margin-left: 20px;">$T = 24.0TON, q = T/1.8*1.25 = 16.67 m^3/대$</p> <p style="margin-left: 20px;">$q_s = 1.0, K = 0.9, n = q / (q_s * K) = 18.52$</p> <p style="margin-left: 20px;">$c_m = 21(sec), E_s = 0.60$</p> <p style="margin-left: 20px;">$t_1 = (c_m * n) / (60 * E_s) = 10.8 분$</p> <p style="margin-left: 20px;">$t_2 = 60.00 분(운반거리조건표 참조)$</p> <p style="margin-left: 20px;">$t_3 = 0.8, t_4 = 0.42, t_5 = 0.50(자동덮개설치)$</p> <p style="margin-left: 20px;">$C_m = t_1 + t_2 + t_3 + t_4 + t_5 = 72.52 분$</p> <p style="margin-left: 20px;">$Q = (60 * q * f * E) / C_m = 9.93 m^3/hr$</p>				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
재료비 : $40,024 / 9.93 = 4,030.6 \text{ ₩/㎡}$	4,030.6	4,030.6		
노무비 : $57,077 / 9.93 = 5,747.9 \text{ ₩/㎡}$	5,747.9		5,747.9	
경 비 : $(32,323 + 499) / 9.93 = 3,305.3 \text{ ₩/㎡}$	3,305.3			3,305.3
소 계	13,083.8	4,030.6	5,747.9	3,305.3
합 계	14,337.0	4,354.6	6,364.4	3,618.0
합 계	14,336	4,354	6,364	3,618

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
<p>* 산근 140호표</p> <p>◆ 인력소운반(토사류) L=30m(리어카) ; m³당</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)</p> <p>1) 토사류</p> <p style="margin-left: 20px;">V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p style="margin-left: 20px;">L = 30M, t0 = 5분</p> <p style="margin-left: 20px;">rt = 1800Kg/m³</p> <p style="margin-left: 20px;">q = 250Kg / rt = 0.139 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p style="margin-left: 20px;">Q = N * q = 9.713 m³</p> <p style="margin-left: 20px;">노무비 : 2인*169,804 / 9.713 = 34,964.2</p>	34,964.2		34,964.2	
<p>소 계</p>	34,964.2		34,964.2	
<p>합 계</p>	34,964.2		34,964.2	
<p>합 계</p>	34,964		34,964	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
<p>* 산근 141호표</p> <p>◆ 인력소운반(모래류) L=30m(리어카) ; m³당</p> <p>☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57</p> <p>1. 소운반(리어카)</p> <p>1) 모래류</p> <p>V = 2500M/HR, T = 450분</p> <p>L = 30M, t0 = 5분</p> <p>rt = 1900Kg/m³</p> <p>q = 250Kg / rt = 0.132 m³</p> <p>N = V*T / (120*L + V*t0) = 69.88</p> <p>Q = N * q = 9.224 m³</p> <p>노무비 : 2인*169,804 / 9.224 = 36,817.8</p>	36,817.8		36,817.8	
<p>소 계</p> <p>합 계</p>	36,817.8		36,817.8	
<p>합 계</p>	36,817		36,817	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 142호표				
◆ 아스팔트포장깨기(소형브레이카) ; m ² 당				
☞ 25품셈 5편, 3-1-1 P1103				
※ 일당 시공량 : Qd = 2.7 m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 2.7 / 8 hr = 0.34 m ² /hr				
1. 아스팔트포장깨기				
1) 배치인원				
착암공 : 220,081 * 2 인 / 2.7 = 163,022.9 W/m ²	163,022.9		163,022.9	
보통인부 : 169,804 * 1 인 / 2.7 = 62,890.3 W/m ²	62,890.3		62,890.3	

소 계	225,913.2		225,913.2	
2) 소형브레이커(1.5m ² /min, 전기식)				
경비 : 333 * 8 hr * 2 대 / 0.34 = 15,670.5 W/m ²	15,670.5			15,670.5

소 계	15,670.5			15,670.5
3) 잡재료비(노무비의 1%)				
재료비 : 225,913.2 * 0.01 = 2,259.1 W/m ²	2,259.1	2,259.1		

소 계	2,259.1	2,259.1		
합 계	243,842.8	2,259.1	225,913.2	15,670.5

합 계	243,842	2,259	225,913	15,670

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 143호표				
◆ 아스팔트포장 절단(t=20cm이하) : M당				
☞ 25품셈 5편, 2-1-2 P1057				
※ 1일당 시공량 : Qd = 500 m/일				
※ 시간당 시공량 : Q = 500 m/일 / 8 hr/일 = 62.5 m/hr				

1. 배치인원				
1) 특별인부 : 221,506 * 1인 / 500 = 443.0 W/m	443.0		443.0	
2) 보통인부 : 169,804 * 1인 / 500 = 339.6 W/m	339.6		339.6	

소 계	782.6		782.6	
2. 사용기계				
1) 커 터(320-400mm) : 47,138 / 62.50 = 754.2 W/m	754.0	152.7	569.7	31.6
2) 동력분무기(4.85kw) : 2,468 * 0.5 / 62.50 = 19.7 W/m	19.7	17.7		2.0

소 계	773.7	170.4	569.7	33.6
3. 재 료 비				
블레이드(14×3.2mm) : 169,800 * 0.0027개 = 458.4	458.4	458.4		
물 : 1.27 * 20 ℓ = 25.4	25.4	25.4		

소 계	483.8	483.8		
합 계	2,040.1	654.2	1,352.3	33.6

합 계	2,039	654	1,352	33

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 144호표				
◆ 콘크리트포장깨기(소형브레이카) ; m ² 당				
☞ 25품셈 5편, 3-1-1 P1103				
※ 일당 시공량 : Qd = 2.7 m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 2.7 / 8 hr = 0.34 m ² /hr				
1. 콘크리트포장깨기				
1) 배치인원				
착암공 : 220,081 * 2 인 / 2.7 = 163,022.9 W/m ²	163,022.9		163,022.9	
보통인부 : 169,804 * 1 인 / 2.7 = 62,890.3 W/m ²	62,890.3		62,890.3	

소 계	225,913.2		225,913.2	
2) 소형브레이커(1.5kW, 전기식)				
경비 : 333 * 8 hr * 2 대 / 0.34 = 15,670.5 W/m ²	15,670.5			15,670.5

소 계	15,670.5			15,670.5
3) 잡재료비(노무비의 1%)				
재료비 : 225,913.2 * 0.01 = 2,259.1 W/m ²	2,259.1	2,259.1		

소 계	2,259.1	2,259.1		
합 계	243,842.8	2,259.1	225,913.2	15,670.5

합 계	243,842	2,259	225,913	15,670

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 145호표				
◆ 콘크리트포장 절단(t=20cm이하) : M당				
☞ 25품셈 5편, 2-1-2 P1057				
※ 1일당 시공량 : Qd = 450 m/일				
※ 시간당 시공량 : Q = 450 m/일 / 8 hr/일 = 56.25 m/hr				

1. 배치인원				
1) 특별인부 : 221,506 * 1인 / 450 = 492.2 W/m	492.2		492.2	
2) 보통인부 : 169,804 * 1인 / 450 = 377.3 W/m	377.3		377.3	

소 계	869.5		869.5	
2. 사용기계				
1) 커 터(320-400mm) : 47,138 / 56.25 = 838.0 W/m	837.9	169.7	633.0	35.2
2) 동력분무기(4.85kw) : 2,468 * 0.5 / 56.25 = 21.9 W/m	21.8	19.6		2.2

소 계	859.7	189.3	633.0	37.4
3. 재 료 비				
블레이드(14×3.2mm) : 169,800 * 0.0031개 = 526.3	526.3	526.3		
물 : 1.27 * 30 ℓ = 38.1	38.1	38.1		

소 계	564.4	564.4		
합 계	2,293.6	753.7	1,502.5	37.4

합 계	2,292	753	1,502	37

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 146호표				
◆ 철근콘크리트깨기(소형브레이카) ; m ² 당				
☞ 25품셈 5편, 3-1-1 P1103				
※ 일당 시공량 : Qd = 2.3 m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 2.3 / 8 hr = 0.29 m ² /hr				
1. 철근콘크리트깨기				
1) 배치인원				
착암공 : 220,081 * 2 인 / 2.3 = 191,374.7 W/m ²	191,374.7		191,374.7	
보통인부 : 169,804 * 1 인 / 2.3 = 73,827.8 W/m ²	73,827.8		73,827.8	

소 계	265,202.5		265,202.5	
2) 소형브레이커(1.5kW, 전기식)				
경비 : 333 * 8 hr * 2 대 / 0.29 = 18,372.4 W/m ²	18,372.4			18,372.4

소 계	18,372.4			18,372.4
3) 잡재료비(노무비의 1%)				
재료비 : 265,202.5 * 0.01 = 2,652.0 W/m ²	2,652.0	2,652.0		

소 계	2,652.0	2,652.0		
합 계	286,226.9	2,652.0	265,202.5	18,372.4

합 계	286,226	2,652	265,202	18,372

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 147호표				
◆ 무근콘크리트깨기(소형브레이카) ; m ² 당				
☞ 25품셈 5편, 3-1-1 P1103				
※ 일당 시공량 : Qd = 2.7 m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = 2.7 / 8 hr = 0.34 m ² /hr				
1. 무근콘크리트깨기				
1) 배치인원				
착암공 : 220,081 * 2 인 / 2.7 = 163,022.9 W/m ²	163,022.9		163,022.9	
보통인부 : 169,804 * 1 인 / 2.7 = 62,890.3 W/m ²	62,890.3		62,890.3	

소 계	225,913.2		225,913.2	
2) 소형브레이커(1.5m ² /min, 전기식)				
경비 : 333 * 8 hr * 2 대 / 0.34 = 15,670.5 W/m ²	15,670.5			15,670.5

소 계	15,670.5			15,670.5
3) 잡재료비(노무비의 1%)				
재료비 : 225,913.2 * 0.01 = 2,259.1 W/m ²	2,259.1	2,259.1		

소 계	2,259.1	2,259.1		
합 계	243,842.8	2,259.1	225,913.2	15,670.5

합 계	243,842	2,259	225,913	15,670

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 148호표				
◆ 보도용 블록 인력철거(B-Type) ; m ² 당				
☞ 25품셈 5편, 2-1-24 P1077				
※ B-Type				
※ 1일 시공량 : Qd = 260m ² /일				
※ 시간당 시공량 : Q = Qd / 8hr = 32.5 m ² /hr				
1. 인건비				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 260 = 2,061.4	2,061.4		2,061.4	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 260 = 653.0	653.0		653.0	
소 계				
	2,714.4		2,714.4	
2. 기계경비				
덤프트럭(2.5Ton)				
재료비 : 5,046 / 32.50 = 155.2	155.2	155.2		
노무비 : 49,479 / 32.50 = 1,522.4	1,522.4		1,522.4	
경 비 : 6,400 / 32.50 = 196.9	196.9			196.9
소 계				
	1,874.5	155.2	1,522.4	196.9
합 계				
	4,588.9	155.2	4,236.8	196.9
합 계				
	4,587	155	4,236	196

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 149호표 ◆ 폐기물소운반(폐Con'C 및 폐ASP류) L=30m(리어카) ; m³당 ☞ 25품셈 1편, 1-2-7 P57 1. 소운반(리어카) 1) 폐Con'C 및 폐ASP류 $V = 2500M/HR, \quad T = 450\text{분}$ $L = 30M, \quad t_0 = 5\text{분}$ $rt = 2300Kg/m^3$ $q = 250Kg / rt = 0.109 m^3$ $N = V \cdot T / (120 \cdot L + V \cdot t_0) = 69.88$ $Q = N \cdot q = 7.617 m^3$ 노무비 : $2인 \cdot 169,804 / 7.617 = 44,585.5$	44,585.5		44,585.5	
소 계	44,585.5		44,585.5	
합 계	44,585.5		44,585.5	
합 계	44,585			44,585

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 150호표				
◆ 폐기물운반(L=2.0KM) (현장~가적치장) ; M3당				
◎ 운반:4.5 D/T "				
◎ 운반거리 L=2.0KM				
$\begin{array}{ccccc} & L=2.0km & & L=2.0km & \\ & \xrightarrow{\hspace{1cm}} & \text{가적치장} & \xrightarrow{\hspace{1cm}} & \text{현장} \\ \text{현장} & & & & \\ & V=20km/h & & V=25km/h & \end{array}$				
1. 상 차 : 굴착기 0.2m ³				
☞ 25품셈 1편,8-2-3 P266				
$q = 0.2, K = 0.55, f = 1 / 1.50 = 0.67$				
$E = 0.45$				
$C_m = 18(135도)$				
$Q = 3600 * 0.2 * 0.55 * 0.67 * 0.45 / 18 = 6.63M^3/HR$				
재료비 : 7,629 / 6.63 = 1,150.6	1,150.6	1,150.6		
노무비 : 57,077 / 6.63 = 8,608.8	8,608.8		8,608.8	
경 비 : 13,399 / 6.63 = 2,020.9	2,020.9			2,020.9

소 계	11,780.3	1,150.6	8,608.8	2,020.9
2. 운 반 (4.5 TON D.T)				
☞ 25품셈 1편,8-2-8 P282				
$L = 2.0 KM, E = 0.9, f = 1/1.50 = 0.67$				
$T = 4.5TON, q = T/2.30 * 1.50 = 2.93 m^3/대$				
$q_s = 0.2, K = 0.55, n = q / (q_s * K) = 26.64$				
$c_m = 18(sec), E_s = 0.45$				
$t_1 = (c_m * n) / (60 * E_s) = 17.76 \text{ 분}$				
$t_2 = ((L/20) + (L/25)) * 60 = 10.8 \text{ 분}$				
$t_3 = 0.8, t_4 = 0.42, t_5 = 3.77(\text{인력덮개설치})$				
$C_m = 17.76 + 10.80 + 0.8 + 0.42 + 3.77 = 33.55 \text{ 분}$				
$t_0 = (C_m - t_1) / C_m = 0.544$				
$Q = (60 * q * f * E) / C_m = 3.16 m^3/hr$				
재료비 : 8,700 / 3.16 * t_0 = 1,497.7 W/m ³	1,497.7	1,497.7		
노무비 : 49,479 / 3.16 = 15,657.9 W/m ³	15,657.9		15,657.9	

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 151호표				
◆ 아스팔트표층(소규모포설) ; m ² 당				
☞ 25품셈 2편, 1-5-5 P418				
※ 1일 시공량 : 300 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 37.5m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 300m ² = 1,786.5 W/m ²	1,786.5		1,786.5	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 300m ² = 566.0 W/m ²	566.0		566.0	
<hr/>				
소 계	2,352.5		2,352.5	
2. 사 용 기 계				
1) 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재료비 : 1,705 / 37.5 = 45.4 W/m ²	45.4	45.4		
노무비 : 35,608 / 37.5 = 949.5 W/m ²	949.5		949.5	
경 비 : 599 / 37.5 = 15.9 W/m ²	15.9			15.9
<hr/>				
소 계	1,010.8	45.4	949.5	15.9
2) 진동로울러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 37.5 = 83.5 W/m ²	83.5	83.5		
노무비 : 35,608 / 37.5 = 949.5 W/m ²	949.5		949.5	
경 비 : 1,902 / 37.5 = 50.7 W/m ²	50.7			50.7
<hr/>				
소 계	1,083.7	83.5	949.5	50.7
3) 로더(타이어, 0.57m ³)				
재료비 : 6,355 / 37.5 = 169.4 W/m ²	169.4	169.4		
노무비 : 57,077 / 37.5 = 1,522.0 W/m ²	1,522.0		1,522.0	
경 비 : 7,237 / 37.5 = 192.9 W/m ²	192.9			192.9
<hr/>				
소 계	1,884.3	169.4	1,522.0	192.9
4) 살수차(물탱크, 5500 l)				
재료비 : 15,245 / 37.5 * 0.5 = 203.2 W/m ²	203.2	203.2		

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
노무비 : $49,479 / 37.5 * 0.5 = 659.7 \text{ W/m}^2$ 경 비 : $9,765 / 37.5 * 0.5 = 130.2 \text{ W/m}^2$	659.7 130.2		659.7	130.2
소 계	993.1	203.2	659.7	130.2
합 계	7,324.4	501.5	6,433.2	389.7
합 계	7,323	501	6,433	389

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 152호표				
◆ 아스팔트기층(소규모포설) ; m ² 당				
☞ 25품셈 2편, 1-5-2 P416				
※ 포장두께 7.5cm 기준임				
※ 1일 시공량 : 320 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 320m ² / 8hr = 40 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 320m ² = 1,674.9 W/m ²	1,674.9		1,674.9	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 320m ² = 530.6 W/m ²	530.6		530.6	

소 계	2,205.5		2,205.5	
2. 플레이트 콤팩터(1.5ton)				
재 료 비 : 1,705 / 40.00 = 42.6 W/m ²	42.6	42.6		
노 무 비 : 35,608 / 40.00 = 890.2 W/m ²	890.2		890.2	
경 비 : 599 / 40.00 = 14.9 W/m ²	14.9			14.9

소 계	947.7	42.6	890.2	14.9
3. 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재 료 비 : 3,134 / 40.00 = 78.3 W/m ²	78.3	78.3		
노 무 비 : 35,608 / 40.00 = 890.2 W/m ²	890.2		890.2	
경 비 : 1,902 / 40.00 = 47.5 W/m ²	47.5			47.5

소 계	1,016.0	78.3	890.2	47.5
4. 로더(타이어, 0.57m ³)				
재 료 비 : 6,355 / 40.00 = 158.8 W/m ²	158.8	158.8		
노 무 비 : 57,077 / 40.00 = 1,426.9 W/m ²	1,426.9		1,426.9	
경 비 : 7,237 / 40.00 = 180.9 W/m ²	180.9			180.9

소 계	1,766.6	158.8	1,426.9	180.9
5. 물탱크(살수차, 5500ℓ)				
재 료 비 : 15,245 / 40.00 * 0.5대 = 190.5 W/m ²	190.5	190.5		

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
노 무 비 : 49,479 / 40.00 *0.5대= 618.4 W/㎡	618.4		618.4	
경 비 : 9,765 / 40.00 *0.5대= 122.0 W/㎡	122.0			122.0
소 계	930.9	190.5	618.4	122.0
합 계	6,866.7	470.2	6,031.2	365.3
합 계	6,866	470	6,031	365

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 153호표				
◆ 보조기충포설 및 다짐(인력식 소규모) ; m ³ 당				
☞ 25품셈 2편, 1-3-1 P413				
1. 작업조건				
※ 1일당 시공량 : Qd = 150m ³ /일				
시간당 시공량 : Q = 150m ³ /일 / 8hr/일 = 18.75 m ³ /hr				

2. 포설비				
포 설 공 : 216,121 * 2인/일 / 150m ³ = 2,881.6	2,881.6		2,881.6	
보통인부 : 169,804 * 2인/일 / 150m ³ = 2,264.0	2,264.0		2,264.0	

소 계	5,145.6		5,145.6	
3. 기계사용료				
1) 굴착기(무한케도, 0.60m ³)				
재료비 : 15,691 / 18.75m ³ /hr = 836.8	836.8	836.8		
노무비 : 57,077 / 18.75m ³ /hr = 3,044.1	3,044.1		3,044.1	
경 비 : 22,791 / 18.75m ³ /hr = 1,215.5	1,215.5			1,215.5

소 계	5,096.4	836.8	3,044.1	1,215.5
2) 진동롤러(핸드가이드식, 0.7ton)				
재료비 : 3,134 / 18.75m ³ /hr = 167.1	167.1	167.1		
노무비 : 35,608 / 18.75m ³ /hr = 1,899.0	1,899.0		1,899.0	
경 비 : 1,902 / 18.75m ³ /hr = 101.4	101.4			101.4

소 계	2,167.5	167.1	1,899.0	101.4
3) 물탱크(5,500ℓ)				
재료비 : 15,245 / 18.75m ³ /hr * 0.5 = 406.5	406.5	406.5		
노무비 : 49,479 / 18.75m ³ /hr * 0.5 = 1,319.4	1,319.4		1,319.4	
경 비 : 9,765 / 18.75m ³ /hr * 0.5 = 260.4	260.4			260.4

소 계	1,986.3	406.5	1,319.4	260.4

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
계	14,395.8	1,410.4	11,408.1	1,577.3
4. 살수량(t=20cm일때 100㎡당 2ton기준) 살수량 : 1.27 * 100KG = 127.0	127.0	127.0		
<hr style="border-top: 1px dashed black;"/>				
소 계	127.0	127.0		
계	127.0	127.0		
합 계	14,522.8	1,537.4	11,408.1	1,577.3
합 계	14,522	1,537	11,408	1,577

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 154호표				
◆ 택코팅(수동식) RSC-4(40ℓ/a) ; m ² 당				
☞ 25품셈 2편, 1-5-1 P416				
※ 1일 시공량 : 8000 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 8000m ² / 8hr = 1000 m ² /hr				
1. 배치인원				
보통인부 : 169,804 * 2인 / 8000m ² = 42.4 W/m ²				

소 계				
2. 살 포 : 아스팔트 스프레이어(400ℓ)				
재 료 비 : 1,807 / 1000.00 = 1.8 W/m ²				
노 무 비 : 57,077 / 1000.00 = 57.0 W/m ²				
경 비 : 771 / 1000.00 = 0.7 W/m ²				

소 계				
합 계				

합 계				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 156호표				
◆ 콘크리트 인력포설(B-TYPE, t=15cm) ; m ³ 당				
☞ 25품셈 2편, 1-6-2 P421				
소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 10cm 25.0m ³ /일(보할)				
소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 15cm 37.5m ³ /일(보할)				
소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 20cm 50m ³ /일(표품)				
소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 30cm 75m ³ /일(표품)				
소규모 콘크리트 포장(인력) : 두께 40cm 100m ³ /일(표품)				
1. 작업조건				
1일당 시공량 : Q1 = 37.5m ³ /일				
시간당시공량 : Q = 37.5m ³ /일 / 8hr/일 = 4.69 m ³ /hr				

2. 인건비				
1) 포 장 공 : 267,989 * 4인 / 37.5m ³ = 28,585.4				
2) 보통인부 : 169,804 * 2인 / 37.5m ³ = 9,056.2				

소 계				
37,641.6				
3. 공구손료(스크리드 등) 및 잡재료비(철선 등)				
1) 공구손료(스크리드 등) : 37,641.6 * 3% = 1,129.2				
2) 잡재료비(철선 등) : 37,641.6 * 3% = 1,129.2				

소 계				
2,258.4				
합 계				
39,900.0				
2,258.4				
37,641.6				

합 계				
39,899				
2,258				
37,641				

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 157호표				
◆ 포장줄눈 절단 및 설치 ; M당				
☞ 25품셈 2편, 1-6-6 P423				
1. 포장줄눈 절단				
※ 일당 시공량 : Qd = 600 m/일				
※ 시간당 시공량 : Q = 600 / 8 hr = 75				
1) 배치인원				
특별인부 : 221,506 * 1인 / 600 = 369.1	369.1		369.1	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 600 = 283.0	283.0		283.0	
<hr/>				
소 계	652.1		652.1	
2) 커터 (320~400mm)				
재료비 : 9,549 / 75.00 = 127.3	127.3	127.3		
노무비 : 35,608 / 75.00 = 474.7	474.7		474.7	
경 비 : 1,981 / 75.00 = 26.4	26.4			26.4
<hr/>				
소 계	628.4	127.3	474.7	26.4
3) 소모재료				
블레이드(14*3.2mm) : 169,800 * 0.31 EA / 100 m = 526.3	526.3	526.3		
물 : 1.27 * 3000 ℓ / 100 m = 38.1	38.1	38.1		
<hr/>				
소 계	564.4	564.4		
계	1,844.9	691.7	1,126.8	26.4
2. 포장줄눈 설치				
☞ 25품셈 2편, 1-6-7 P423				
※ 일당 시공량 : Qd1 = 900 m/일				
1) 배치인원				
특별인부 : 221,506 * 3인 / 900 = 738.3	738.3		738.3	
보통인부 : 169,804 * 2인 / 900 = 377.3	377.3		377.3	
2) 소모재료				
에폭시실란트 (Con코킹용) : 8,200 * 0.336kg * 1.03 = 2,83	2,837.8	2,837.8		

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 158호표				
◆ 보도용블럭재설치(배수설비, T=6cm) : m ² 당				
☞ 25품셈 5편, 2-1-26 P1078				
※ 1일 시공량 : Qd = 180 m ² /일				
시간당시공량 : Q = 180m ² / 8hr = 22.5 m ² /hr				
1. 배치인원				
포 장 공 : 267,989 * 2인 / 180m ² = 2,977.6	2,977.6		2,977.6	
특별인부 : 221,506 * 2인 / 180m ² = 2,461.1	2,461.1		2,461.1	
보통인부 : 169,804 * 1인 / 180m ² = 943.3	943.3		943.3	

소 계	6,382.0		6,382.0	
2. 포설 : 굴착기(무한계도, 0.2m ²)				
재료비 : 7,629 / 22.50 = 339.0	339.0	339.0		
노무비 : 57,077 / 22.50 = 2,536.7	2,536.7		2,536.7	
경 비 : 13,399 / 22.50 = 595.5	595.5			595.5

소 계	3,471.2	339.0	2,536.7	595.5
3. 다짐 : 플레이트 콤팩터(1.5Ton)				
재료비 : 1,705 / 22.50 = 75.7	75.7	75.7		
노무비 : 35,608 / 22.50 = 1,582.5	1,582.5		1,582.5	
경 비 : 599 / 22.50 = 26.6	26.6			26.6

소 계	1,684.8	75.7	1,582.5	26.6
4. 운반 : 덤프트럭(2.5Ton)				
재료비 : 5,046 / 22.50 = 224.2	224.2	224.2		
노무비 : 49,479 / 22.50 = 2,199.0	2,199.0		2,199.0	
경 비 : 6,400 / 22.50 = 284.4	284.4			284.4

소 계	2,707.6	224.2	2,199.0	284.4
5. 공구손료 및 잡재료비(인력품의5%) : 12,700.2 * 5% = 635.0				
	635.0	635.0		

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
소 계	635.0	635.0		
합 계	14,880.6	1,273.9	12,700.2	906.5
합 계	14,879	1,273	12,700	906

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재료비	노무비	경 비
* 산근 159호표				
◆ 물푸기(ø 150mm) ; 일당				
※ 장비 대수 : J=1 대				
1. 건설용 펌프 (자흡식 ø 150mm)				
경 비 : 311* 1 대* 8hr = 2,488.0	2,488.0			2,488.0

소 계	2,488.0			2,488.0
2. 엔 진 (14.92kw)				
경 비 : 883 * 1 * 8hr = 7,064.0	7,064.0			7,064.0
재료비 : 3,218 * 1 * 8hr = 25,744.0	25,744.0	25,744.0		

소 계	32,808.0	25,744.0		7,064.0
3. 호 스 (ø 150mm)				
경 비 : 6.0 m * 59 * 1 * 8hr = 2,832.0	2,832.0			2,832.0

소 계	2,832.0			2,832.0
4. 운반 및 설치 (목도 운반)				
※ 1일 1회 운반				
L = 30 m, V = 2500 m/Hr, t = 25.0 min				
$C_m = (30 / 2500) * 2 * 60 + 25.0 = 26.44$ 분				
인력운반공 : 4인* 180,404 * 26.44 / 450 / 8 HR = 5,299.8	5,299.8		5,299.8	

소 계	5,299.8		5,299.8	
계	43,427.8	25,744.0	5,299.8	12,384.0
합 계	43,427.8	25,744.0	5,299.8	12,384.0

합 계	43,427	25,744	5,299	12,384

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 160호표				
◆ 품질관리활동비 ; 식당				
※ 공사기간의50%적용(품질시험 검사 의뢰)				
(공사 준비기간 및 정리기간 제외)				
(시험관리인만 배치된 경우 2, 3항목의 인건비는 해당 시험관리의 인건비를 의미)				
1. 품질관리 업무를 수행하는 건설기술인 인건비				
※ 최하위등급자의 인건비는 시험관리인으로서 간접노무비에 포함된 것으로 제외함				
중급기술자: $172,227 * 48\text{개월} * 22\text{일} * 0.5 = 90,935,856.0$				
	90,935,856.0		90,935,856.0	

소 계	90,935,856.0		90,935,856.0	
2. 품질관련 문서 작성 및 관리에 관련한 비용(건설기술인 인건비의 1/100 계상)				
중급기술자: $172,227 * 48\text{개월} * 22\text{일} * 0.01 * 0.5 = 909,358.5$				
	909,358.5		909,358.5	

소 계	909,358.5		909,358.5	
3. 품질관련 교육훈련비 (건설기술인 인건비의 1/100 계상)				
중급기술자: $172,227 * 48\text{개월} * 22\text{일} * 0.01 * 0.5 = 909,358.5$				
	909,358.5		909,358.5	

소 계	909,358.5		909,358.5	
4. 품질검사비 (품질시험비의 1/100 계상)				
품질시험비: $187,875,180 * 0.01 = 1,878,751.8$				
	1,878,751.8			1,878,751.8

소 계	1,878,751.8			1,878,751.8
5. 그 밖의 비용 ([1+2+3+4:TT] 총액의 1/100 계상)				
합계액: $1,878,751.8 * 0.01 = 18,787.5$				
	18,787.5			18,787.5

소 계	18,787.5			18,787.5
합 계	94,652,112.3		92,754,573.0	1,897,539.3

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
합 계	94,652,112		92,754,573	1,897,539

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 161호표 ◆ 가적치장 사용임대료 ; 1식(주례동, 냉정역공영주차장) (공사 준비기간 및 정리기간 제외) 1. 수량산출(용지임대료, 공시지가의 연간 5%계상) 가적치장(공사기간) : $A = 500\text{m}^2 * 3\text{년} = 1500\text{ m}^2$ 2. 부지임대료(연 5%계상) $809,800 * 1500.00\text{m}^2 * 5\% = 60,735,000.0$	60,735,000.0			60,735,000.0
소 계	60,735,000.0			60,735,000.0
합 계	60,735,000.0			60,735,000.0
합 계	60,735,000			60,735,000

단 가 산 출

산 출 근 거	합 계	재 료 비	노 무 비	경 비
* 산근 162호표 ◆ 현장사무소 임대료(48개월) ; 1식 ☞ 25품셈 1편, 2-1-1 P95 1. 수량산출(90~150억 미만) 현장사무소(감리자, 수급자, 창고, 시험실) 면적 : $A = 200 + 300 + 120 + 20 = 640 \text{ m}^2$ 2. 임 대 료 임 대 료 : $6,000 * 640.00\text{m}^2 * 48 \text{ 개월} = 184,320,000.0$	184,320,000.0			184,320,000.0
소 계	184,320,000.0			184,320,000.0
합 계	184,320,000.0			184,320,000.0
합 계	184,320,000			184,320,000

◆◆적 용 기 준◆◆

▣ 유류대

휘발유 : 1,421.00 원

중유 : 1,261.00 원

▣ 전 력 : 80.00 원

▣ 노 무 비

⊙ 노임산출계수(보통)

건설기계운전자 : $273,971.00 \times 16/12 \times 1/8 \times 25/20 = 57,077.29$ 원

화물차 운전자 : $237,500.00 \times 16/12 \times 1/8 \times 25/20 = 49,479.17$ 원

일반기계운전자 : $170,920.00 \times 16/12 \times 1/8 \times 25/20 = 35,608.33$ 원

건 설 기 계

장 비 명	규 격	수량	단위	합 계	재료비	노무비	경 비	비 고
건설용펌프(자흡식)	150 mm	1	시간	311			311	
굴착기(무한궤도)	0.12 m ²	1	시간	71,185	4,882	57,077	9,226	
굴착기(무한궤도)	0.2 m ²	1	시간	78,105	7,629	57,077	13,399	
굴착기(무한궤도)	0.6 m ²	1	시간	95,559	15,691	57,077	22,791	
굴착기(무한궤도)	1.0 m ²	1	시간	116,031	29,999	57,077	28,955	
노면파쇄기	2.0 m	1	시간	304,784	77,087	57,077	170,620	
대형브레이커	0.2 m ²	1	시간	2,926			2,926	
대형브레이커	0.6 m ²	1	시간	9,100			9,100	
덤프트럭	4.5 ton	1	시간	65,651	8,700	49,479	7,472	
덤프트럭	24 ton	1	시간	129,424	40,024	57,077	32,323	
덤프트럭	2.5Ton	1	시간	60,925	5,046	49,479	6,400	
덤프트럭 자동덮개시설	24ton	1	시간	499			499	
동력분무기	4.85kw	1	시간	2,468	2,216		252	
로더(타이어)	0.95 m ²	1	시간	77,730	11,258	57,077	9,395	
로더(타이어)	0.57 m ²	1	시간	70,669	6,355	57,077	7,237	
머캐덤롤러(자주식)	10~12 ton	1	시간	83,305	13,838	57,077	12,390	
물탱크(살수차)	16000 ℓ	1	시간	89,353	21,146	49,479	18,728	
물탱크(살수차)	5500 ℓ	1	시간	74,489	15,245	49,479	9,765	
소형노면파쇄기	0.95m ²	1	시간	11,316			11,316	
소형브레이커(전기식)	1.5 kW	1	시간	333			333	
아스팔트 디스트리뷰터	3800 ℓ	1	시간	89,776	17,181	57,077	15,518	
아스팔트 스프레이어	400 ℓ	1	시간	59,655	1,807	57,077	771	

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
:건설용펌프(자흡식) [150 mm] 【기계가격: 1,130 천원】												
기계손료	비:1286/정비비:786/관리비	0.2754		1,130	311.2					1,130	311.2	
계					311						311	
:굴착기(무한궤도) [0.12 m³] 【기계가격: 44,250 천원】												
경유	저 유 황	3.2	ℓ	1,261	4,035.2	1,261	4,035.2					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	21	%		847.3		847.3					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:900/정비비:700/관리비	0.2085		44,250	9,226.1					44,250	9,226.1	
계					71,185		4,882		57,077		9,226	
:굴착기(무한궤도) [0.2 m³] 【기계가격: 64,267 천원】												
경유	저 유 황	5.0	ℓ	1,261	6,305	1,261	6,305					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	21	%		1,324		1,324					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:900/정비비:700/관리비	0.2085		64,267	13,399.6					64,267	13,399.6	
계					78,105		7,629		57,077		13,399	
:굴착기(무한궤도) [0.6 m³] 【기계가격: 109,310 천원】												
경유	저 유 황	10.2	ℓ	1,261	12,862.2	1,261	12,862.2					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	22	%		2,829.6		2,829.6					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
기계손료	비:900/정비비:700/관리비	0.2085		109,310	22,791.1					109,310	22,791.1	
계					95,559		15,691		57,077		22,791	
: 굴착기(무한궤도) [1.0 ㎡] 【기계가격: 138,873 천원】												
경유	저 유 황	19.5	ℓ	1,261	24,589.5	1,261	24,589.5					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	22	%		5,409.6		5,409.6					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:900/정비비:700/관리비	0.2085		138,873	28,955					138,873	28,955	
계					116,031		29,999		57,077		28,955	
: 노면파쇄기 (2.0 m) 【기계가격: 423,166 천원】												
경유	저 유 황	52.7	ℓ	1,261	66,454.7	1,261	66,454.7					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	16	%		10,632.7		10,632.7					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:2000/정비비:1111/관리비	0.4032		423,166	170,620.5					423,166	170,620.5	
계					304,784		77,087		57,077		170,620	
: 대형브레이커 (0.2 ㎡) 【기계가격: 4,434 천원】												
기계손료	비:3000/정비비:2833/관리비	0.6601		4,434	2,926.8					4,434	2,926.8	
계					2,926						2,926	
: 대형브레이커 (0.6 ㎡) 【기계가격: 13,787 천원】												

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
기계손료	키:3000/정비비:2833/관리비	0.6601		13,787	9,100.7					13,787	9,100.7	
계					9,100						9,100	
:덤프트럭 (4.5 ton) 【기계가격: 25,185 천원】												
경유	저 유 황	5.0	ℓ	1,261	6,305	1,261	6,305					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	38	%		2,395.9		2,395.9					
화물차운전사		1	인	49,479.16	49,479.1			49,479.16	49,479.1			W1049
기계손료	키:1200/정비비:1067/관리비	0.2967		25,185	7,472.3					25,185	7,472.3	
계					65,651		8,700		49,479		7,472	
:덤프트럭 (24 ton) 【기계가격: 145,014 천원】												
경유	저 유 황	23.0	ℓ	1,261	29,003	1,261	29,003					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	38	%		11,021.1		11,021.1					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:900/정비비:650/관리비	0.2229		145,014	32,323.6					145,014	32,323.6	
계					129,424		40,024		57,077		32,323	
:덤프트럭 (2.5Ton) 【기계가격: 21,572 천원】												
경유	저 유 황	2.9	ℓ	1,261	3,656.9	1,261	3,656.9					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	38	%		1,389.6		1,389.6					
화물차운전사		1	인	49,479.16	49,479.1			49,479.16	49,479.1			W1049
기계손료	키:1200/정비비:1067/관리비	0.2967		21,572	6,400.4					21,572	6,400.4	

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
계					60,925		5,046		49,479		6,400	
:덤프트럭 자동덮개시설 (24ton) 【기계가격: 1,861 천원】												
기계손료	비:1125/정비비:1063/관리비	0.2684		1,861	499.4					1,861	499.4	
계					499						499	
:동력분무기 (4.85kw) 【기계가격: 902 천원】												
휘발유	보 통	1.3	ℓ	1,421	1,847.3	1,421	1,847.3					M0000-100
잡 품	주연료비의 %	20	%		369.4		369.4					
기계손료	비:1125/정비비:1000/관리비	0.2799		902	252.4					902	252.4	
계					2,468		2,216				252	
:로더(타이어) [0.95 ㎡] 【기계가격: 45,060 천원】												
경유	저 유 황	6.2	ℓ	1,261	7,818.2	1,261	7,818.2					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	44	%		3,440		3,440					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:900/정비비:700/관리비	0.2085		45,060	9,395					45,060	9,395	
계					77,730		11,258		57,077		9,395	
:로더(타이어) [0.57 ㎡] 【기계가격: 34,714 천원】												
경유	저 유 황	3.5	ℓ	1,261	4,413.5	1,261	4,413.5					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	44	%		1,941.9		1,941.9					

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:900/정비비:700/관리비	0.2085		34,714	7,237.8					34,714	7,237.8	
계					70,669		6,355		57,077		7,237	
:머캐덤롤러(자주식) [10~12 ton] 【기계가격: 68,759 천원】												
경유	저 유 황	9.3	ℓ	1,261	11,727.3	1,261	11,727.3					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	18	%		2,110.9		2,110.9					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:750/정비비:500/관리비	0.1802		68,759	12,390.3					68,759	12,390.3	
계					83,305		13,838		57,077		12,390	
:물탱크(살수차) [16000 ℓ] 【기계가격: 88,637 천원】												
경유	저 유 황	12.9	ℓ	1,261	16,266.9	1,261	16,266.9					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	30	%		4,880		4,880					
화물차운전사		1	인	49,479.16	49,479.1			49,479.16	49,479.1			W1049
기계손료	비:818/정비비:636/관리비	0.2113		88,637	18,728.9					88,637	18,728.9	
계					89,353		21,146		49,479		18,728	
:물탱크(살수차) [5500 ℓ] 【기계가격: 46,215 천원】												
경유	저 유 황	9.3	ℓ	1,261	11,727.3	1,261	11,727.3					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	30	%		3,518.1		3,518.1					
화물차운전사		1	인	49,479.16	49,479.1			49,479.16	49,479.1			W1049

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
기계손료	비:818/정비비:636/관리비	0.2113		46,215	9,765.2					46,215	9,765.2	
계					74,489		15,245		49,479		9,765	
: 소형노면파쇄기 (0.95㎡) 【기계가격: 28,067 천원】												
기계손료	비:2000/정비비:1111/관리비	0.4032		28,067	11,316.6					28,067	11,316.6	
계					11,316						11,316	
: 소형브레이커(전기식) [1.5 kW] 【기계가격: 1,335 천원】												
기계손료	계:2500	0.25		1,335	333.7					1,335	333.7	
계					333						333	
: 아스팔트 디스트리뷰터 (3800 ℓ) 【기계가격: 60,405 천원】												
경유	저 유 황	10.9	ℓ	1,261	13,744.9	1,261	13,744.9					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	25	%		3,436.2		3,436.2					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:1125/정비비:500/관리비	0.2569		60,405	15,518					60,405	15,518	
계					89,776		17,181		57,077		15,518	
: 아스팔트 스프레이어 (400 ℓ) 【기계가격: 3,025 천원】												
휘발유	보 통	1.20	ℓ	1,421	1,705.2	1,421	1,705.2					M0000-100
잡 품	주연료비의 %	6.0	%		102.3		102.3					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
기계손료	비:1125/정비비:750/관리비	0.2549		3,025	771					3,025	771	
계					59,655		1,807		57,077		771	
:아스팔트 페이버(피니셔) [3 m] 【기계가격: 235,493 천원】												
경유	저 유 황	13	ℓ	1,261	16,393	1,261	16,393					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	7	%		1,147.5		1,147.5					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:1125/정비비:563/관리비	0.2362		235,493	55,623.4					235,493	55,623.4	
계					130,240		17,540		57,077		55,623	
:에어호스 (1.91 cm) 【기계가격: 105 천원】												
기계손료	계:5625	0.5625		105	59					105	59	
계					59						59	
:엔진(디젤엔진) [14.92 kW] 【기계가격: 3,155 천원】												
경유	저 유 황	2.20	ℓ	1,261	2,774.2	1,261	2,774.2					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	16	%		443.8		443.8					
기계손료	비:1125/정비비:1000/관리비	0.2799		3,155	883					3,155	883	
계					4,101		3,218				883	
:진공흡입준설차 [13ton(3.00㎡ 적)] 【기계가격: 192,388 천원】												
경유	저 유 황	15.2	ℓ	1,261	19,167.2	1,261	19,167.2					M0000-101

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
잡 품	주연료비의 %	40	%		7,666.8		7,666.8					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:1071/정비비:774/관리비	0.2413		192,388	46,423.2					192,388	46,423.2	
계					130,334		26,834		57,077		46,423	
:진동롤러(자주식) [10.0 ton] 【기계가격: 92,722 천원】												
경유	저 유 황	14.4	ℓ	1,261	18,158.4	1,261	18,158.4					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	30	%		5,447.5		5,447.5					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:1286/정비비:857/관리비	0.2825		92,722	26,193.9					92,722	26,193.9	
계					106,875		23,605		57,077		26,193	
:진동롤러(자주식) [2.5 ton] 【기계가격: 17,893 천원】												
경유	저 유 황	2.3	ℓ	1,261	2,900.3	1,261	2,900.3					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	13	%		377		377					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:1286/정비비:857/관리비	0.2825		17,893	5,054.7					17,893	5,054.7	
계					65,408		3,277		57,077		5,054	
:진동롤러(핸드가이드식) [0.7 ton] 【기계가격: 6,733 천원】												
경유	저 유 황	2.2	ℓ	1,261	2,774.2	1,261	2,774.2					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	13	%		360.6		360.6					

건 설 기 계

구 분	규 격	수량	단위	합 계		재 료 비		노 무 비		경 비		비 고
				단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	단 가	금 액	
일반기계운전사		1	인	35,608.33	35,608.3			35,608.33	35,608.3			W1050
기계손료	비:1286/정비비:857/관리비	0.2825		6,733	1,902					6,733	1,902	
계					40,644		3,134		35,608		1,902	
:커터(콘크리트및아스팔트용) [320~400 mm] 【기계가격: 3,118 천원】												
휘발유	보 통	5.60	ℓ	1,421	7,957.6	1,421	7,957.6					M0000-100
잡 품	주연료비의 %	20.0	%		1,591.5		1,591.5					
일반기계운전사		1	인	35,608.33	35,608.3			35,608.33	35,608.3			W1050
기계손료	비:4000/정비비:1333/관리비	0.6354		3,118	1,981.1					3,118	1,981.1	
계					47,138		9,549		35,608		1,981	
:크레인(타이어) [10 ton] 【기계가격: 134,000 천원】												
경유	저 유 황	3.8	ℓ	1,261	4,791.8	1,261	4,791.8					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	39	%		1,868.8		1,868.8					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048
기계손료	비:1071/정비비:536/관리비	0.2298		134,000	30,793.2					134,000	30,793.2	
계					94,530		6,660		57,077		30,793	
:타이어롤러(자주식) [8~15 ton] 【기계가격: 95,173 천원】												
경유	저 유 황	8.0	ℓ	1,261	10,088	1,261	10,088					M0000-101
잡 품	주연료비의 %	23	%		2,320.2		2,320.2					
건설기계운전사		1	인	57,077.29	57,077.2			57,077.29	57,077.2			W1048

