

C(함)산운 제5 2.0x2.0 총괄 수량 집계표

번 호	공종명	규격	단위	토공	구조물공	집수정	계	비 고
1	토 공							
1.01	구조물 터파기							
	육상터파기	토사, 0~6m, 기계	m³	466.55		-	466.55	
	육상터파기	풍화암, 0~6m, 기계	m³	-		-	-	
	육상터파기	연암, 0~6m, 기계	m³	-		-	-	
1.02	외메우기 및 다짐							
	외메우기	토사, 다짐, 기계	m³	37.72		-	37.72	
1.03	구조물 기초다짐	잡 석	m³	102.95		-	102.95	
1.04	구조물 뒷채움							
	시멘트 처리된 자갈	Φ63mm이하, 3%시멘트, 로울러다짐	m³	-			-	
	시멘트 처리된 자갈	Φ63mm이하, 3%시멘트, 램머다짐	m³	-			-	
	일반 자갈	Φ63mm이하, 로울러다짐	m³	552.18			552.18	
	일반 자갈	Φ63mm이하, 램머다짐	m³	295.24			295.24	
	시멘트 처리된 강화노반	Φ31.5mm이하, 3%시멘트 로울러다짐	m³	-			-	
2	토 공 이 월							
2.01	잔토처리	토 사	m³	428.82		-	428.82	
2.02	흙쌓기 공제토							
	상부노반	토 사	m³	-			-	
	하부노반	토 사	m³	1,103.35			1,103.35	
	강화노반	토 사	m³	-			-	

C(함)산운 제5 2.0x2.0 총괄 수량 집계표

번 호	공종명	규격	단위	토공	구조물공	집수정	계	비 고
3	구조물공							
3.01	콘크리트타설						-	
	철근콘크리트 타설	철근,펌프카, 25-30-15,50~100㎡ 이상	㎡		247.75		247.75	
	무근콘크리트 타설	25-18-15	㎡		19.05		19.05	
3.02	거푸집							
	유로폼	H=0~7m	㎡		748.03		748.03	
	합판거푸집	매끈한마감,H=0~7m			-		-	
	합판거푸집	보통마감,H=0~7m	㎡		-		-	
	합판거푸집	거친마감,H=0~7m	㎡		12.89		12.89	
	문양거푸집	무늬거푸집,H=0~7m	㎡		-		-	
3.03	강관비계매기	3개월이하	㎡		206.72		206.72	
3.04	강관동바리							
	강관동바리	암거용,3개월	공/㎡		207.81		207.81	
	강관동바리	수평연결제,3개월	공/㎡		-		-	
3.05	스페이서설치							
	스페이서설치	벽체용	㎡		544.55		544.55	
	스페이서설치	슬래브 및 기초	㎡		303.24		303.24	
3.06	방수공							
	아스팔트방수	벽체,2회	㎡		-		-	
	아스팔트방수	상부,2회	㎡		-		-	
3.07	시공이음정리							
	시공이음정리	기계	㎡		93.64		93.64	
	수평창고무지수제설치	20X20mm	m		239.60		239.60	
3.08	신축이음장치							
	신축이음	스치로폴, T=20mm	㎡		17.10		17.10	
	충진재채움 (실런트)	20mmx20mm	m		71.09		71.09	
	다웰바	신축이음부,D25×L1000	ea		97.00		97.00	
	PVC CAP	ø35mm	ea		97.00		97.00	
	PVC PIPE	ø30mm, L=400mm	m		38.80		38.80	
	녹막이 페인트	2회	㎡		15.24		15.24	
	지수판	200×5	m		48.35		48.35	

C(함)산운 제5 2.0x2.0 총괄 수량 집계표

번 호	공종명	규격	단위	토공	구조물공	집수정	계	비 고
3.09	철근가공조립							
	철근가공조립	보통	ton		-		-	
	철근가공조립	복잡	ton		28.07		28.07	NET
3.10	PC BOX							
	PC BOX		ea				-	
	양질의 모래		m³				-	
3.11	배수공(날개벽)							
	PVC PIPE	ø 100mm	m				-	
	Drain Board	T=20mm	m²				-	
	부직포	T=2mm	m²				-	
3.12	구조물 이어내기							
	스티로폴	T=20mm	m²				-	
	실런트	20x20mm	m				-	
	다웰바설치	Ø25 × 1,000mm	EA				-	
	PVC CAP	ø 35mm	EA				-	
	PVC PIPE	ø 30mm, L=400mm	m				-	
	녹막이 페인트	2회	m²				-	
	천공	Φ 29, L=400mm	EA				-	
	충진제(EPOXY)	Φ 29, L=400mm	EA				-	
3.13	수축줄눈	목재	m				-	

C(함)산운 제5 2.0x2.0 총괄 주요 자재 집계표

공 종	규 격		단 위	토공	구조물공	집수정	계	비 고
철 근	SD30	D32	TON		-	-	-	NET
				-	-	-	-	ADD 3%
		D29	TON		-	-	-	
				-	-	-	-	
		D25	TON		-	-	-	
				-	-	-	-	
		D22	TON		-	-	-	
				-	-	-	-	
	D19	TON		-	-	-		
			-	-	-	-		
D16	TON		-	-	-			
		-	-	-	-			
소 계	TON		-	-	-			
		-	-	-	-			
D13	TON		-	-	-			
		-	-	-	-			
계		TON		-	-	-		
			-	-	-	-		
철 근	SD40	H32	TON		-	-	-	NET
				-	-	-	-	ADD 3%
		H29	TON		-	-	-	
				-	-	-	-	
		H25	TON		-	-	-	
				-	-	-	-	
		H22	TON		-	-	-	
				-	-	-	-	
		H19	TON		-	-	-	
				-	-	-	-	
		H16	TON		16.048	-	16.048	
				-	16.529	-	16.529	
		소 계	TON		16.048	-	16.048	
				-	16.529	-	16.529	
	H13	TON		12.017	-	12.017		
			-	12.378	-	12.378		
계		TON		-	28.065	-	28.065	
			-	28.907	-	28.907		

C(함)산운 제5 2.0x2.0 총괄 주요 자재 집계표

공 종	규 격		단 위	토공	구조물공	집수정	계	비 고
레 미 콘	철근	25-30-15	M3		247.750		247.750	NET
				-	250.228	-	250.228	ADD 1%
		25-24-15	M3			-	-	
				-	-	-	-	
		25-21-15	M3				-	
				-	-	-	-	
		25-18-15	M3				-	
				-	-	-	-	
	무근	25-24-15	M3				-	NET
				-	-	-	-	ADD 2%
		25-24-8	M3				-	
				-	-	-	-	
		25-21-8	M3				-	
				-	-	-	-	
		25-18-15	M3		19.052	-	19.052	
				-	19.433	-	19.433	
	계		M3	-	266.802	-	266.802	
				-	269.661	-	269.661	
시 멘 트	40 KG/대		포				-	
스틸그레이팅	2,300×1,600×75		EA				-	

010
UH

C(함)산운 제5 2.0x2.0 토공 수량 집계표

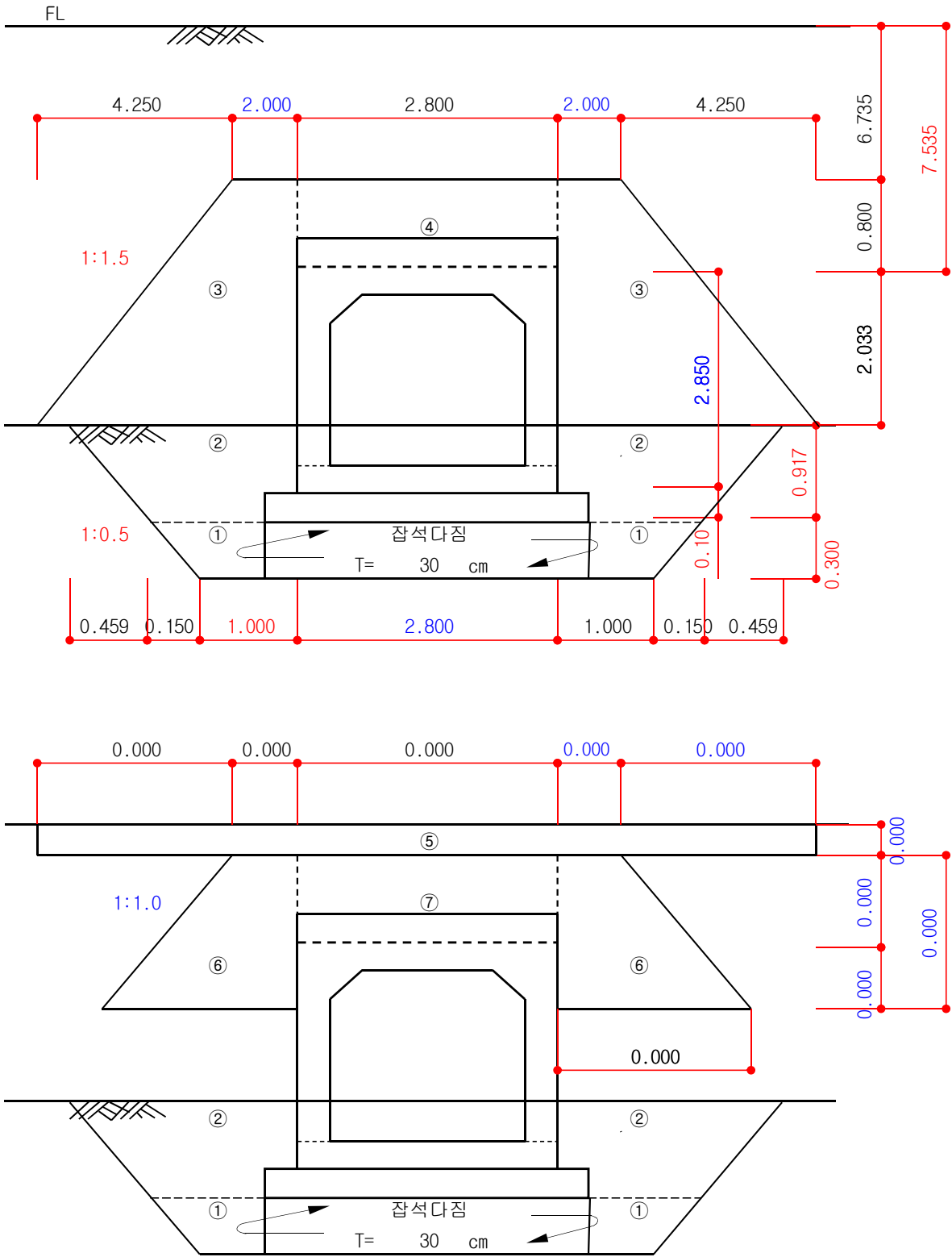
공 종	규 격	단위	B0X 토공	시점부 U형 날개벽	종점부 U형 날개벽	계	비 고
구조물터파기							
육상터파기	토 사	m³	375.914	51.404	39.229	466.547	
육상터파기	풍화암	m³				-	
육상터파기	연 암	m³				-	
되메우기 및 다짐							
되메우기	토 사	m³		22.314	15.410	37.724	
구조물기초다짐	잡 석	m³	83.121	9.916	9.916	102.953	
구조물뒤편채움							
시멘트 처리된 자갈	Φ63mm이하, 3%시멘트	m³	-			-	로울러다짐
시멘트 처리된 자갈	Φ63mm이하, 3%시멘트	m³	-			-	램머다짐
일반 자갈	Φ63mm이하	m³	552.177			552.177	로울러다짐
일반 자갈	Φ63mm이하	m³	295.236			295.236	램머다짐
시멘트 처리된 강화노반	Φ31.5mm이하, 3%시멘트	m³	-			-	로울러다짐

C(함)산운 제5 2.0x2.0 토공 이월 수량 집계표

공 종	규 격	단위	B0X 토공	시점부 U형 날개벽	종점부 U형 날개벽	계	비 고
잔토	토 사	m ²	375.914	29.090	23.819	428.823	
흙쌓기 공제토							
상부노반	토사	m ³	-			-	
하부노반	토사	m ³	1,103.346			1,103.346	
강화노반	토사	m ³	-			-	

공 종	산 출 근 거	수 량
-----	---------	-----

횡단면도



C(함)산운 제5 2.0x2.0

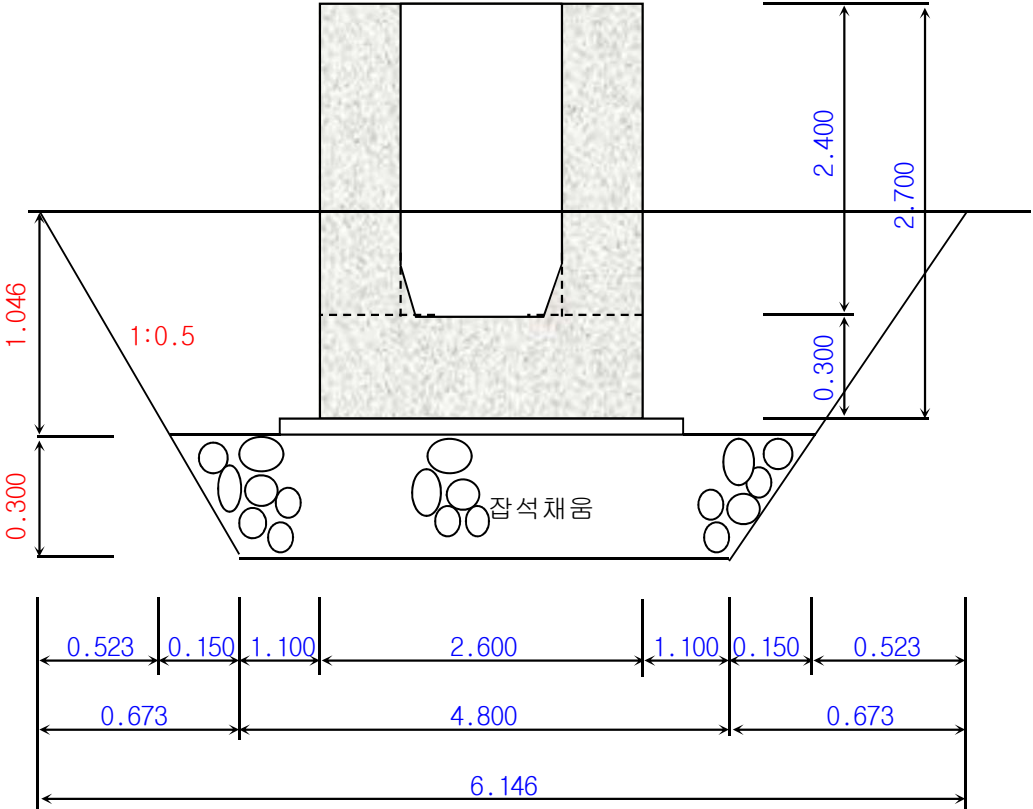
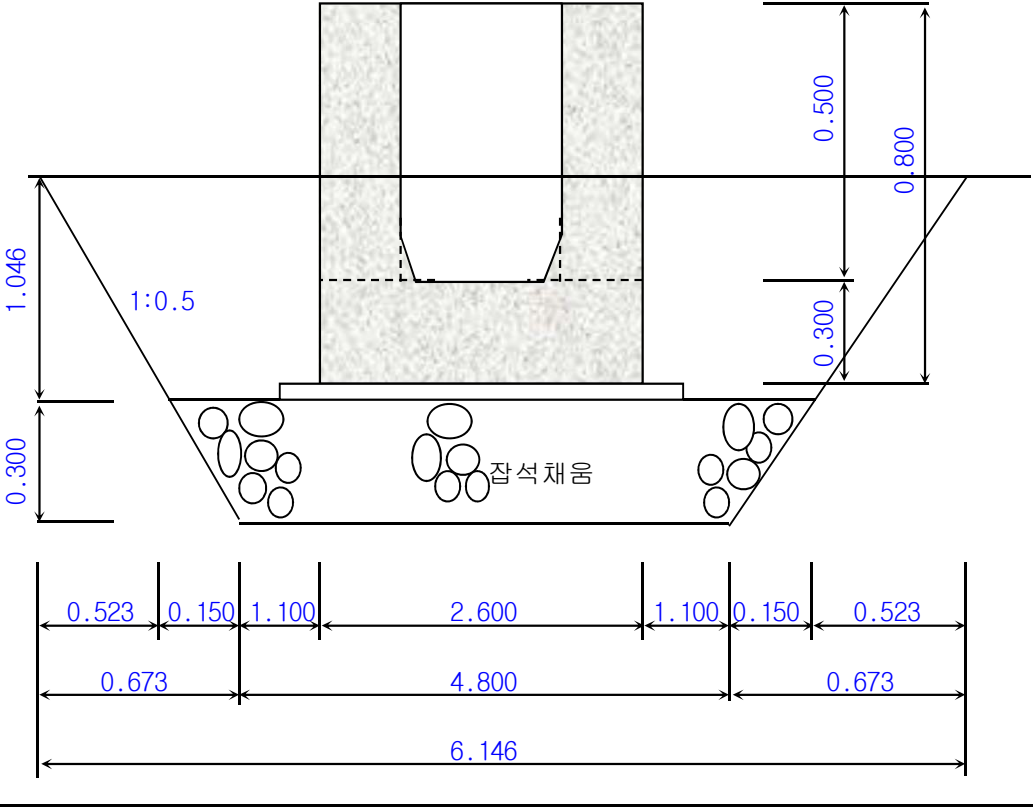
BOX 토공

공 종	산 출 근 거	수 량
육상터파기 (토 사)	② $(5.000 \times 54.400 + 6.217 \times 55.617) \times 1/2 \times 1.217 = 375.914$	375.914 m ³
구조물기초다짐 (잡 석)	① $(5.000 \times 53.800 + 5.300 \times 53.800) \times 1/2 \times 0.300 = 83.121$	83.121 m ³
구조물뒷채움 (시멘트처리된 자갈) (롤러다짐)	$\begin{aligned} & \textcircled{6} (0.000 + 0.000) \times 0.000 \times 1/2 \times 2 \text{ EA} \\ & \times (0.000 + 0.000) \times 1/2 = 0.000 \\ & \Sigma = 0.000 \\ & \text{뒷채움량의 70\%를 롤러 다짐으로 적용} \\ & 0.000 \times 0.700 = 0.00 \end{aligned}$	0.000 m ³
구조물뒷채움 (시멘트처리된 자갈) (램머다짐)	$\begin{aligned} & \textcircled{7} (0.000 \times 0.000) \times (0.000 + 0.000) \times 1/2 = 0.000 \\ & \text{뒷채움량의 30\%를 램머 다짐으로 적용} \\ & 0.000 \times 0.300 = 0.000 \\ & \Sigma = 0.000 \end{aligned}$	0.000 m ³
구조물뒷채움 (일반 자갈) (롤러다짐)	$\begin{aligned} & \textcircled{2} (1.150 + 1.609) \times 0.917 \times 1/2 \times 2 \text{ EA} \\ & \times (55.617 + 54.700) \times 1/2 = 139.526 \\ & \textcircled{3} (6.250 + 2.000) \times 2.833 \times 1/2 \times 2 \text{ EA} \\ & \times (30.049 + 25.516) \times 1/2 = 649.298 \\ & \textcircled{6} \text{ (시멘트 처리된 자갈 공제)} = 0.000 \\ & \Sigma = 788.824 \\ & \text{뒷채움량의 70\%를 롤러 다짐으로 적용} \\ & 788.824 \times 0.700 = 552.177 \end{aligned}$	552.177 m ³
구조물뒷채움 (일반 자갈) (램머다짐)	$\begin{aligned} & \textcircled{4} (2.800 \times 0.800) \times (25.516 + 26.796) \times 1/2 = 58.589 \\ & \textcircled{7} \text{ (시멘트 처리된 자갈 공제)} = 0.000 \\ & \Sigma = 58.589 \\ & \text{뒷채움량의 30\%를 램머 다짐으로 적용} \\ & 788.824 \times 0.300 = 236.647 \\ & \Sigma = 295.236 \end{aligned}$	295.236 m ³

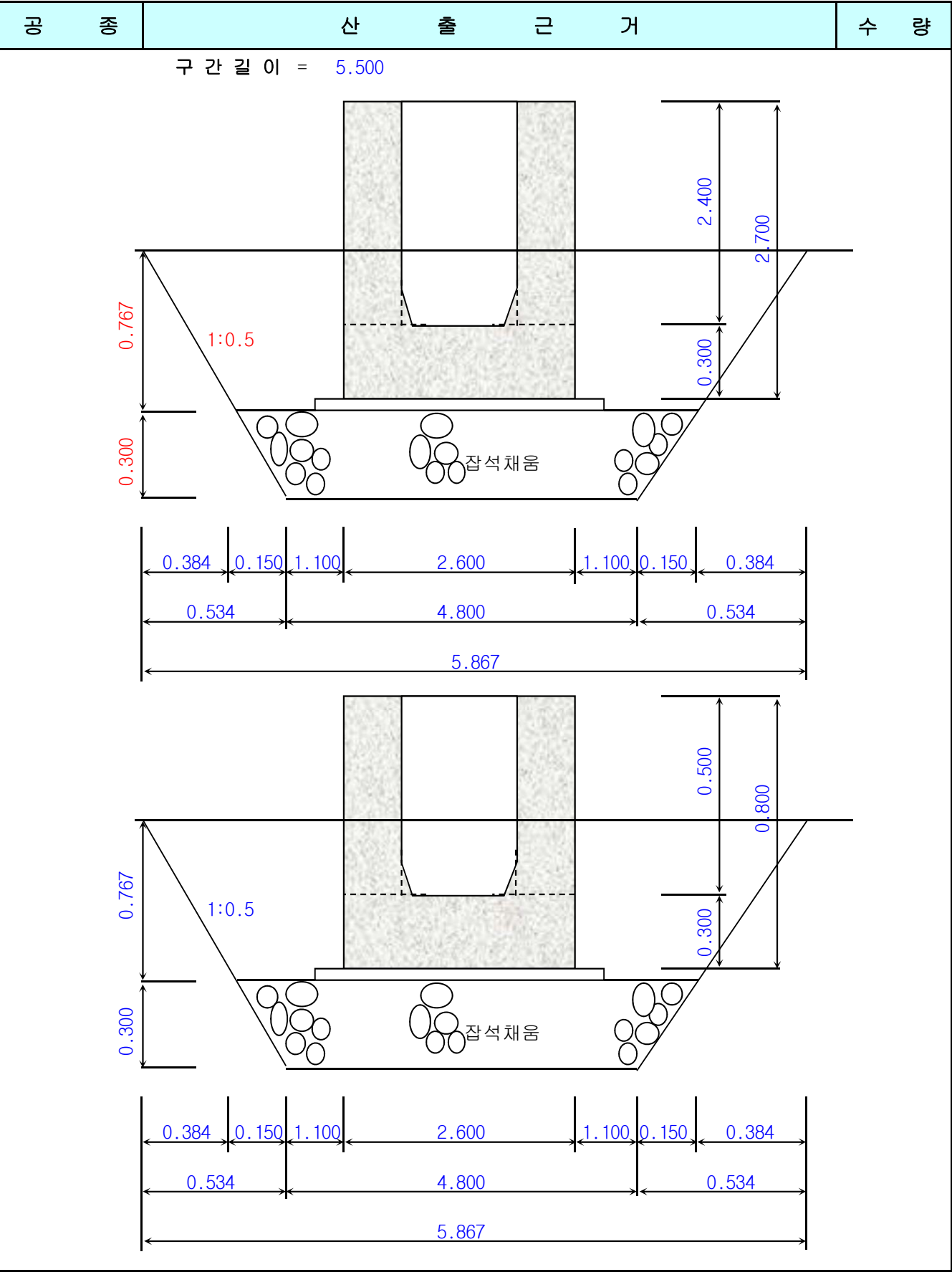
C(함)산운 제5 2.0x2.0

BOX 토공

공 종	산 출 근 거	수 량
구조물뒤택움 (시멘트처리된 강화노반)	* 강화노반 공제토와 동일 = 0.000	0.000 m³
잔 토	375.914 (터파기 수량과 동일) = 375.914	375.914 m³
공 제 토	* 상부 노반 공제토(구조물뒤택움수량 + BOX체적) $(0.000 \times 0.000 + 0.000 \times 0.000) \times 1/2 \times 0.000 = 0.000$ $-(0.000 \times 0.000 + 0.000 \times 0.000) \times 1/2 \times 0.000 = 0.000$ $+(0.000 \times 0.000 \times 53.800) = 0.000$ $\Sigma = 0.000$ * 하부 노반 공제토(구조물뒤택움수량 + BOX체적) $(6.800 \times 25.516 + 15.299 \times 30.049) \times 1/2 \times 2.833 = 896.964$ $-(2.800 \times 25.516 + 2.800 \times 30.049) \times 1/2 \times 2.833 = -220.381$ $+(2.800 \times 2.833 \times 53.800) = 426.763$ $\Sigma = 1103.346$ * 강화노반 공제토 $(14.740 \times 0.000 + 14.740 \times 0.000) \times 1/2 \times 0.000 = 0.000$ $\Sigma = 0.000$	0.000 m³ 1103.346 m³ 0.000 m³

공종	산출근거	수량
구간길이 = 5.500		
 1.046 0.300 1:0.5 2.400 2.700 0.300 0.523 0.150 1.100 2.600 1.100 0.150 0.523 0.673 4.800 6.146		
 1.046 0.300 1:0.5 0.500 0.800 0.300 0.523 0.150 1.100 2.600 1.100 0.150 0.523 0.673 4.800 6.146		

공 종	산 출 근 거	수 량
육상터파기 (토 사)	$\begin{aligned} & \textcircled{1} \quad (\quad 6.146 \quad + \quad 6.146 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 7.273 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 44.700 \quad \text{M}^2 \\ & \textcircled{2} \quad (\quad 4.800 \quad + \quad 4.800 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 6.600 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 31.680 \quad \text{M}^2 \\ & \therefore (\quad 44.700 \quad + \quad 31.680 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 1.346 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 51.404 \quad \text{M}^3 \end{aligned}$	51.404 m ³
되메우기 (토 사)	$\begin{aligned} & \textcircled{1} \quad 1.773 \quad \times \quad 7.273 \quad \quad \quad = \quad 12.895 \quad \text{M}^2 \\ & \textcircled{2} \quad 1.250 \quad \times \quad 6.750 \quad \quad \quad = \quad 8.438 \quad \text{M}^2 \\ & \therefore (\quad 12.895 \quad + \quad 8.438 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 1.046 \quad \times \quad 2 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 22.314 \quad \text{M}^3 \end{aligned}$	22.314 m ³
구조물기초다짐 (잡 석)	$\begin{aligned} & \textcircled{1} \quad (\quad 5.100 \quad + \quad 5.100 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 6.750 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 34.425 \quad \text{M}^2 \\ & \textcircled{2} \quad (\quad 4.800 \quad + \quad 4.800 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 6.600 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 31.680 \quad \text{M}^2 \\ & \therefore (\quad 34.425 \quad + \quad 31.680 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 0.300 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 9.916 \quad \text{M}^3 \end{aligned}$	9.916 m ³
잔토처리 (토 사)	$51.404 \quad - \quad 22.314 \quad \quad \quad = \quad 29.090 \quad \text{M}^3$	29.090 m ³



공 종	산 출 근 거	수 량
육상터파기 (토 사)	$\begin{aligned} & \textcircled{1} \quad (\quad 5.867 \quad + \quad 5.867 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 7.134 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 41.852 \quad \text{M}^2 \\ & \textcircled{2} \quad (\quad 4.800 \quad + \quad 4.800 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 6.600 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 31.680 \quad \text{M}^2 \\ & \therefore (\quad 41.852 \quad + \quad 31.680 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 1.067 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 39.229 \quad \text{M}^3 \end{aligned}$	39.229 m ³
되메우기 (토 사)	$\begin{aligned} & \textcircled{1} \quad 1.634 \times 7.134 \quad \quad \quad = \quad 11.653 \quad \text{M}^2 \\ & \textcircled{2} \quad 1.250 \times 6.750 \quad \quad \quad = \quad 8.438 \quad \text{M}^2 \\ & \therefore (\quad 11.653 \quad + \quad 8.438 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 0.767 \quad \times \quad 2 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 15.410 \quad \text{M}^3 \end{aligned}$	15.410 m ³
구조물기초다짐 (잡 석)	$\begin{aligned} & \textcircled{1} \quad (\quad 5.100 \quad + \quad 5.100 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 6.750 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 34.425 \quad \text{M}^2 \\ & \textcircled{2} \quad (\quad 4.800 \quad + \quad 4.800 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 6.600 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 31.680 \quad \text{M}^2 \\ & \therefore (\quad 34.425 \quad + \quad 31.680 \quad) \quad / \quad 2 \\ & \quad \times \quad 0.300 \quad \times \quad 1 \text{ EA} \quad \quad \quad = \quad 9.916 \quad \text{M}^3 \end{aligned}$	9.916 m ³
잔토처리 (토 사)	$39.229 \quad - \quad 15.410 \quad \quad \quad = \quad 23.819 \quad \text{M}^3$	23.819 m ³

구조물공

C(함)산운 제5 2.0x2.0 구조물공 수량 집계표

공 종	규 격	단위	본체	시점부 U형 날개벽	종점부 U형 날개벽	계	비 고
콘크리트 타설							
철근콘크리트 타설	(25-30-15)	m³	228.606	9.572	9.572	247.750	
무근콘크리트 타설	(25-18-15)	m³	16.140	1.456	1.456	19.052	VIB제외
거 푸 집							
유로폼		m²	672.095	37.967	37.967	748.029	
합판거푸집	매끈한마감(0~7M)	m²				-	
합판거푸집	보통마감(0~7M)	m²				-	
합판거푸집	거친마감(0~7M)	m²	10.808	1.040	1.040	12.888	
문양거푸집	(0~7M)	m²				-	
강관비계	(H=0~30M)	m²	206.720	-	-	206.720	
강관동바리							
강관동바리	암거용,3개월	공 / m³	207.808			207.808	
수평연결재	강 관,3개월	m²	-			-	
스페이서 설치							
스페이서 설치	(벽체용)	m²	469.260	37.647	37.647	544.554	
	(바닥용)	m²	274.640	14.300	14.300	303.240	
방수공							
아스팔트방수	벽체,2회	m²	-			-	
아스팔트방수	상부슬래브,2회	m²	-			-	
시공이음면 정리							
시공이음면 정리	기계	m²	87.040	3.300	3.300	93.640	
수평창성 지수재	(20x20)	m	217.600	11.000	11.000	239.600	
신축이음장치							
스티로폴	(T=20mm)	m²	12.480	2.310	2.310	17.100	
실런트	(20x20mm)	m	47.392	11.849	11.849	71.090	
다웰바설치	(D25 × 1,000mm)	EA	59	19	19	97	
PVC CAP	ø 35mm	EA	59	19	19	97	
PVC PIPE	ø 30mm, L=400mm	m	23.600	7.600	7.600	38.800	
녹막이 페인트	2회	m²	9.268	2.985	2.985	15.238	
PVC 지수판설치	200 × 5T	m	28.950	9.700	9.700	48.350	
철근가공조립							
철근가공조립	(보통)	ton				-	
철근가공조립	(복잡)	ton	26.011	1.027	1.027	28.065	NET

C(함)산운 제5 2.0x2.0 BOX 본체 철근 수량 집계표

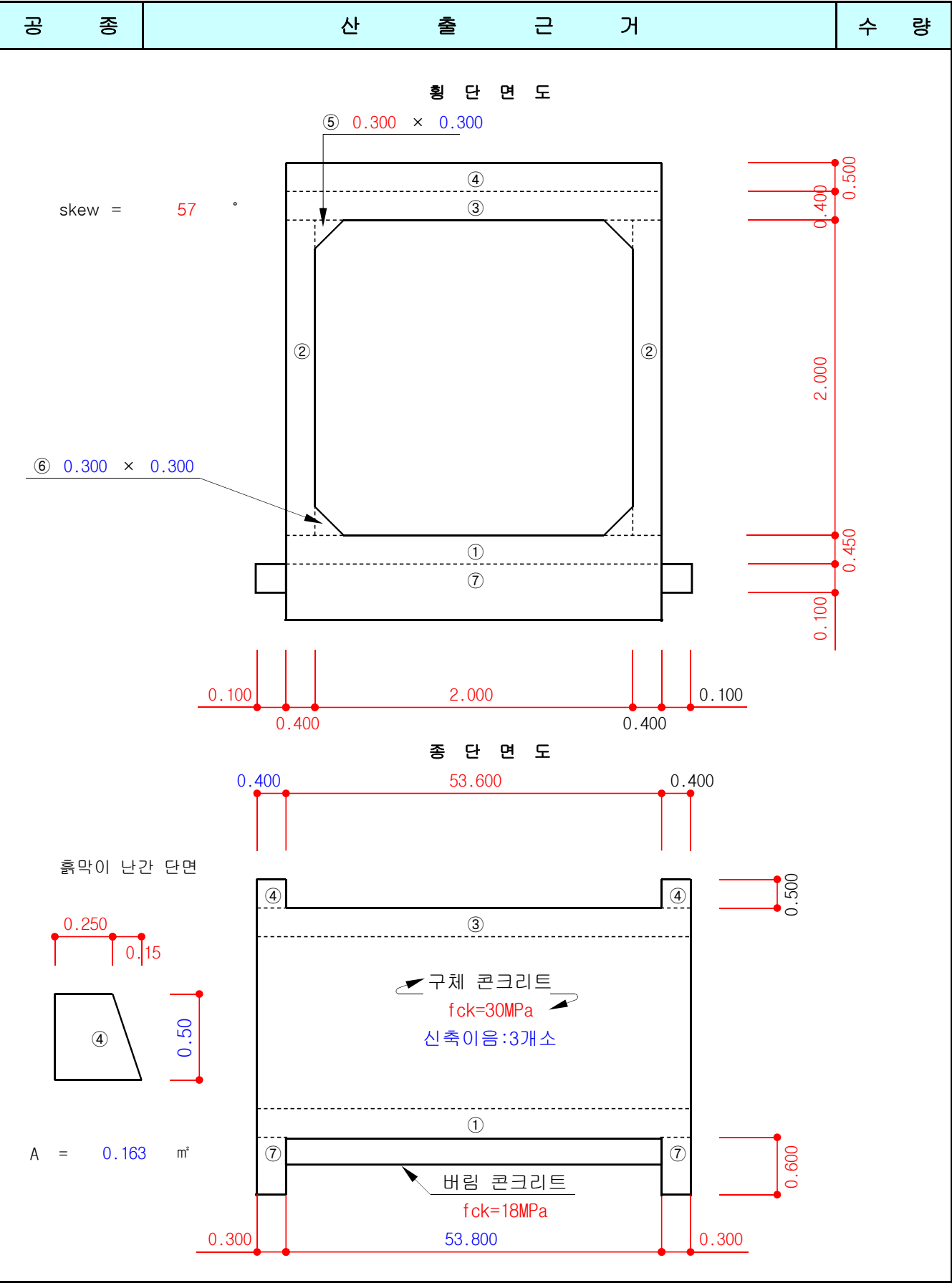
직경	단위	BOX(BLC0K1)	BOX(BLC0K2)	BOX(BLC0K3)	BOX(BLC0K4)	난간벽	계	비 고
H32	ton	-	-	-	-	-	-	NET
H29	ton	-	-	-	-	-	-	ADD 3%
H25	ton	-	-	-	-	-	-	NET
H22	ton	-	-	-	-	-	-	ADD 3%
H19	ton	-	-	-	-	-	-	NET
H16	ton	3.434	3.944	3.944	3.434	-	14.756	NET
		3.537	4.062	4.062	3.537	-	15.199	ADD 3%
H13	ton	2.476	3.102	3.102	2.476	0.099	11.255	NET
		2.550	3.195	3.195	2.550	0.102	11.593	ADD 3%
계	ton	5.910	7.046	7.046	5.910	0.099	26.011	NET
		6.087	7.257	7.257	6.087	0.102	26.791	ADD

직경	단위	BOX(BLC0K1)	BOX(BLC0K2)	BOX(BLC0K3)			계	비 고
D32	ton	-	-	-	-	-	-	NET
D29	ton	-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D25	ton	-	-	-	-	-	-	NET
D22	ton	-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D19	ton	-	-	-	-	-	-	NET
D16	ton	-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D13	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
계	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD

C(함)산운 제5 2.0x2.0 날개벽 철근 수량 집계표

직경	단위	시점부 U형 날개벽	중점부 U형 날개벽				계	비 고
H32	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
H29	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
H25	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
H22	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
H19	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
H16	ton	0.646	0.646	-	-	-	1.292	NET
		0.665	0.665	-	-	-	1.331	ADD 3%
H13	ton	0.381	0.381	-	-	-	0.762	NET
		0.392	0.392	-	-	-	0.785	ADD 3%
계	ton	1.027	1.027	-	-	-	2.054	NET
		1.057	1.057	-	-	-	2.116	ADD

직경	단위	시점부 U형 날개벽	중점부 U형 날개벽				계	비 고
D32	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D29	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D25	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D22	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D19	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D16	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
D13	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD 3%
계	ton	-	-	-	-	-	-	NET
		-	-	-	-	-	-	ADD



C(함)산운 제5 2.0x2.0

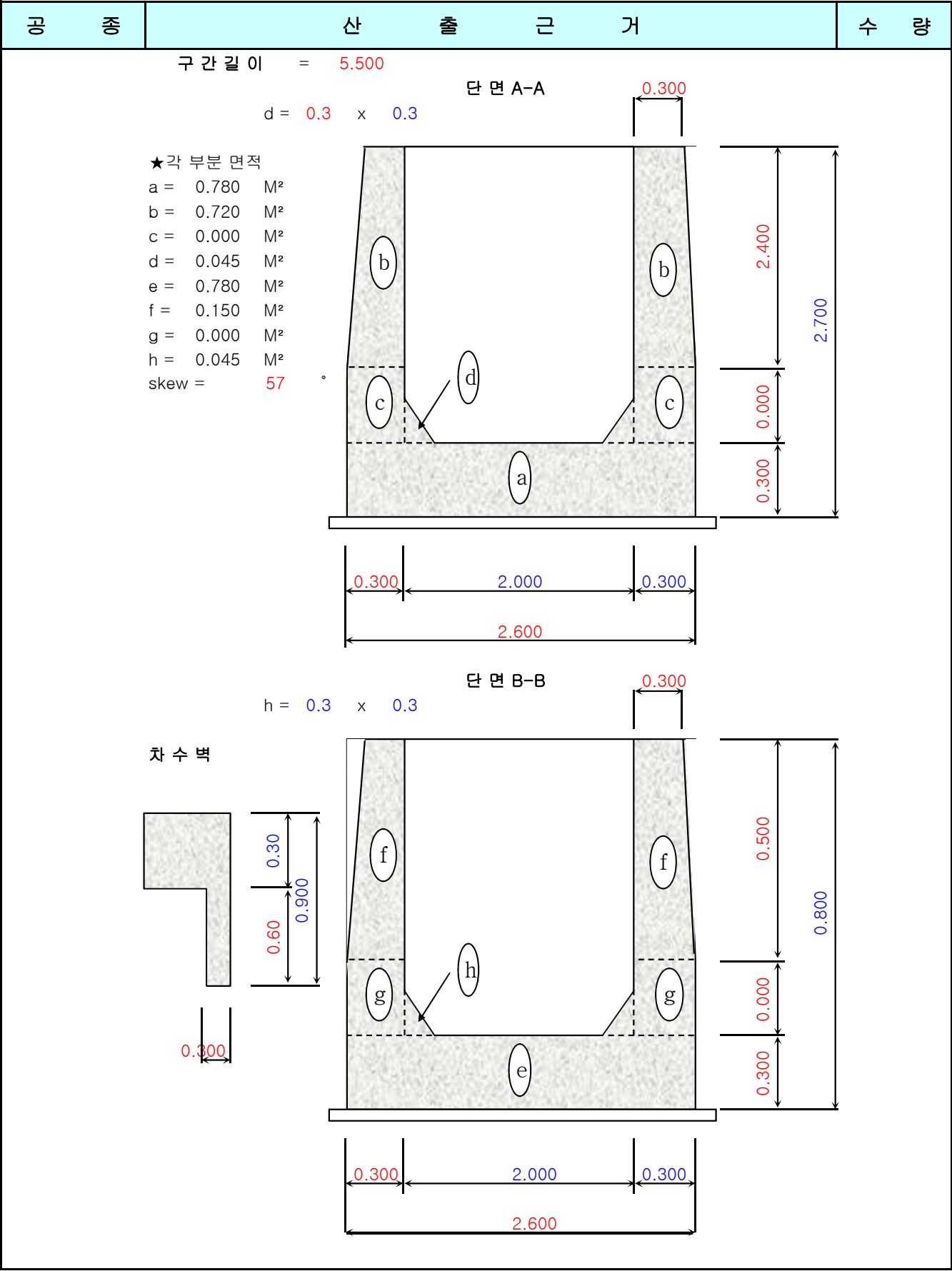
BOX 본체

공 종	산 출 근 거	수 량
구체 콘크리트 (25-30-15)	① 하부슬래브 $2.800 \times 0.450 \times 54.400 = 68.544$ ② 벽 체 $0.400 \times 2.000 \times 2 \text{ EA} \times 54.400 = 87.040$ ③ 상부슬래브 $2.800 \times 0.400 \times 54.400 = 60.928$ ④ 흙막이 난간 $0.163 \times 3.356 \times 2 \text{ EA} = 1.094$ ⑤ 상부 현치 $1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} \times 54.400 = 4.896$ ⑥ 하부 현치 $1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} \times 54.400 = 4.896$ ⑦ 차수턱 $0.300 \times 0.600 \times 2 \text{ EA} \times 3.356 = 1.208$ $\Sigma = 228.606$	228.606 m³
바닥 콘크리트 (25-18-15)	$3.000 \times 0.100 \times 53.800 = 16.140$	16.140 m³
구체거푸집 (유로폼)	1) 본 체 ① 하부슬래브 $0.450 \times 2 \text{ EA} \times 54.400 = 48.960$ ② 벽 체 $(1.400 + 2.000) \times 2 \text{ EA} \times 54.400 = 369.920$ ③ 상부슬래브 $1.400 \times 54.400 = 76.160$ $0.400 \times 2 \text{ EA} \times 54.400 = 43.520$ ④ 흙막이 난간 $0.163 \times 2 \text{ EA} \times 2 \text{ EA} = 0.652$ ⑤ 상부 현치 $\sqrt{0.300^2 + 0.300^2} \times 2 \text{ EA} \times 54.400 = 46.160$ ⑥ 하부 현치 $\sqrt{0.300^2 + 0.300^2} \times 2 \text{ EA} \times 54.400 = 46.160$ ⑦ 차수턱 $(0.300 \times 0.600 + 0.300 \times 0.600) \times 2 \text{ EA} = 0.720$	

공 종	산 출 근 거	수 량
구체거푸집 (유로폼)	2) 마 감 면 ① 하부슬래브 $3.356 \times 0.450 \times 5 \text{ EA} = 7.551$ ② 벽 체 $0.479 \times 2.000 \times 2 \text{ EA} \times 5 \text{ EA} = 9.588$ ③ 상부슬래브 $3.356 \times 0.400 \times 5 \text{ EA} = 6.712$ ④ 흙막이 난간 $(3.356 \times 0.500 + 3.356 \times \sqrt{0.150^2 + 0.500^2}) \times 2 \text{ EA} = 6.860$ ⑤ 상부 현치 $1/2 \times 0.360 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} \times 5 \text{ EA} = 0.539$ ⑥ 하부 현치 $1/2 \times 0.360 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} \times 5 \text{ EA} = 0.539$ ⑦ 차수턱 $(3.356 \times 0.600 + 3.356 \times 0.600) \times 2 \text{ EA} = 8.054$ $\Sigma = 672.095$	672.095 m ²
바닥 거푸집 (합판거친마감)	$0.100 \times 53.800 \times 2 \text{ EA} = 10.760$ $0.100 \times 3.356 \times 0 \text{ EA} = 0.000$ $0.100 \times 0.120 \times 2 \text{ EA} \times 2 \text{ EA} = 0.048$ $\Sigma = 10.808$	10.808 m ²
강관비계 (3개월)	$1.900 \times 54.400 \times 2 \text{ EA} = 206.720$	206.720 m ²
강관동바리 (암거용, 3개월)	$(2.000 \times 2.000 - 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} - 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 \text{ EA}) \times 54.400 = 207.808$	207.808 m ²
수평연결재 (강관)	* 최초 설치 3.5m 높이, 추가 2.0m마다 설치) H = 2.000 0 단 설치 $2.000 \times 54.400 \times 0 \text{ 단} = 0.000$	0.000 m ²

공 종	산 출 근 거	수 량
스페이서설치 (벽체용)	$2.850 \times 54.400 \times 2 \text{ EA} = 310.080$ $1.400 \times 54.400 \times 2 \text{ EA} = 152.320$ $6.860 = 6.860$ $\Sigma = 469.260$	469.260 m ²
스페이서설치 (슬래브 및 기초)	$\textcircled{1} \text{ 하부슬래브}$ $2.800 \times 54.400 = 152.320$ $\textcircled{3} \text{ 상부슬래브}$ $(1.400 + 0.849) \times 54.400 = 122.320$ $\Sigma = 274.640$	274.640 m ²
아스팔트방수 (벽체, 2회)	$2.850 \times 54.400 \times 0 \text{ EA} = 0.000$	0.000 m ²
아스팔트방수 (상부슬래브, 2회)	$2.800 \times 54.400 \times 0 \text{ EA} = 0.000$	0.000 m ²
시공이음정리 (기계)	$0.400 \times 54.400 \times 4 \text{ EA} = 87.040$	87.040 m ²
수평창성지수재 (20×20mm)	$54.400 \times 4 \text{ EA} = 217.600$	217.600 m
신축이음 (스티로폴, 20mm)	$\textcircled{1} 2.800 \times 0.450 \times 3 \text{ EA} = 3.780$ $\textcircled{2} 2.000 \times 0.400 \times 2 \text{ EA} \times 3 \text{ EA} = 4.800$ $\textcircled{3} 2.800 \times 0.400 \times 3 \text{ EA} = 3.360$ $\textcircled{5} 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} \times 3 \text{ EA} = 0.270$ $\textcircled{6} 1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} \times 3 \text{ EA} = 0.270$ $\Sigma = 12.480$	12.480 m ²

공종	산출근거	수량																		
실런트 (20×20mm)	① (1.400 + 0.450 × 2 EA) × 3 EA = 6.900 ② (2.000 × 2 EA + 1.400 × 2 EA) × 3 EA = 20.400 ③ (1.400 + 0.400 × 2 EA + 2.800) × 3 EA = 15.000 ⑤ $\sqrt{0.300^2 + 0.300^2} \times 2 EA \times 3 EA = 2.546$ ⑥ $\sqrt{0.300^2 + 0.300^2} \times 2 EA \times 3 EA = 2.546$ Σ = 47.392	47.392 m																		
다웰바설치 (D25×1,000mm)	(2.800 / 0.150 + 1) × 3 EA = 59	59 EA																		
PVC CAP (Φ35)	* 다웰바 수량과 동일 = 59	59 EA																		
PVC PIPE (Φ30, L=400mm)	59 EA × 0.400 = 23.600	23.600 m																		
녹막이 페인트 (2회)	$2 \times \pi \times 0.0125 \times 1.000 \times 59 EA \times 2 회 = 9.268$	9.268 m ²																		
PVC 지수판 (200×5T)	(2.800 - 0.200 - 0.200) × 2 EA × 3 EA = 14.400 (2.850 - 0.200 - 0.225) × 2 EA × 3 EA = 14.550 Σ = 28.950	28.950 m																		
철근가공조립 (복 잡)	<table><thead><tr><th>직경</th><th>전체분</th></tr></thead><tbody><tr><td>H32</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H29</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H25</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H22</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H19</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H16</td><td>14.756</td></tr><tr><td>H13</td><td>11.255</td></tr><tr><td>계</td><td>26.011</td></tr></tbody></table> = 26.011	직경	전체분	H32	0.000	H29	0.000	H25	0.000	H22	0.000	H19	0.000	H16	14.756	H13	11.255	계	26.011	26.011 tonf
직경	전체분																			
H32	0.000																			
H29	0.000																			
H25	0.000																			
H22	0.000																			
H19	0.000																			
H16	14.756																			
H13	11.255																			
계	26.011																			



공 종	산 출 근 거	수 량
구체 콘크리트 (25-30-15)	1) 구체콘크리트 ① (0.780 + 0.780) / 2 × 5.500 × 1 EA = 4.290 ② (0.720 + 0.150) / 2 × 5.500 × 1 EA = 2.393 (0.720 + 0.150) / 2 × 5.500 × 1 EA = 2.393 ③ (0.000 + 0.000) / 2 × 5.500 × 1 EA = 0.000 (0.000 + 0.000) / 2 × 5.500 × 1 EA = 0.000 ④ (0.045 + 0.045) / 2 × 5.500 × 1 EA = 0.248 (0.045 + 0.045) / 2 × 5.500 × 1 EA = 0.248 2) 차수벽 0.300 × 0.600 × 2.600 × 0 EA = 0.000 Σ = 9.572	9.572 m³
바닥 콘크리트 (25-18-15)	1) 기초콘크리트 (2.800 + 2.800) / 2 × 0.100 × 5.200 = 1.456	1.456 m³
합판거푸집 (3회)	1) 구체 ① (0.300 × 5.500) × 1 EA = 1.650 (0.300 × 5.500) × 1 EA = 1.650 (0.300 × 3.116) × 1 EA = 0.935 ② (2.100 + 0.200) / 2 × 5.500 × 1 EA = 6.325 (2.100 + 0.200) / 2 × 5.500 × 1 EA = 6.325 (0.500 + 2.400) / 2 × 5.500 × 1 EA = 7.975 (0.500 + 2.400) / 2 × 5.500 × 1 EA = 7.975 (0.360 + 0.360) / 2 × 0.500 × 2 EA = 0.360 ③ (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 0.300) × 2 EA = 0.000	

공 종	산 출 근 거	수 량
합판거푸집 (3회)	④ (0.424 × 5.500) × 1 EA = 2.332 (0.424 × 5.500) × 1 EA = 2.332 0.360 × 0.300 / 2 × 2 EA = 0.108 2) 차수벽 ① (0.600 × 2.600) × 0 EA = 0.000 ② (0.300 × 0.600) × 0 EA = 0.000 Σ = 37.967	37.967 m²
합판거푸집 (6회)	1) 기초콘크리트 (5.200 × 0.100) × 1 EA = 0.520 (5.200 × 0.100) × 1 EA = 0.520 Σ = 1.040	1.040 m²
비계 (강 관)	1.250 × 5.500 × 0 EA = 0.000 1.250 × 5.500 × 0 EA = 0.000 Σ = 0.000	0.000 m²
스페이서 (벽체용)	1) 구체 ① (2.400 + 0.500) / 2 × 5.500 × 1 EA = 7.975 ② (2.400 + 0.500) / 2 × 5.500 × 1 EA = 7.975 ③ 0.150 × 2 EA = 0.300 ④ (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 ⑤ 0.000 × 2 EA = 0.000 ⑥ (0.300 × 5.500) × 1 EA = 1.650 (0.300 × 5.500) × 1 EA = 1.650 ⑦ (0.300 × 2.600) × 1 EA = 0.780 ⑧ (2.100 + 0.200) / 2 × 5.500 × 2 EA = 12.650 ⑨ (0.424 × 5.500) × 1 EA = 2.333 (0.424 × 5.500) × 1 EA = 2.333 2) 차수벽 ① 0.600 × 2.600 × 0 EA = 0.000 ② 0.300 × 0.600 × 0 EA = 0.000 Σ = 37.647	37.647 m²

C(함)산운 제5 2.0x2.0

시점부 U형 본체

공 종	산 출 근 거	수 량
스페이서 (슬래브 및 기초)	① $(2.600 + 2.600) / 2 \times 5.500 \times 1 \text{ EA} = 14.300$	14.300 m ²
시공이음 면정리	① $0.300 \times 5.500 \times 1 \text{ EA} = 1.650$ ② $0.300 \times 5.500 \times 1 \text{ EA} = 1.650$ $\Sigma = 3.300$	3.300 m ²
수평창성 지수재	① $5.500 \times 1 \text{ EA} = 5.500$ ② $5.500 \times 1 \text{ EA} = 5.500$ $\Sigma = 11.000$	11.000 m
신축이음 (스티로폴, 20mm)	$2.600 \times 0.300 \times 1 \text{ EA} = 0.780$ $0.300 \times 2.400 \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 1.440$ $1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 0.090$ $\Sigma = 2.310$	2.310 m ²
실런트 (20×20mm)	$(1.400 + 0.300 \times 2 \text{ EA}) \times 1 \text{ EA} = 2.000$ $(2.400 \times 2 \text{ EA} + 2.100 \times 2 \text{ EA}) \times 1 \text{ EA} = 9.000$ $\sqrt{0.300^2 + 0.300^2} \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 0.849$ $\Sigma = 11.849$	11.849 m
다웰바설치 (D25×1,000mm)	$(2.600 / 0.150 + 1) \times 1 \text{ EA} = 19$	19 EA
PVC CAP (Φ35)	* 다웰바 수량과 동일 = 19	19 EA
PVC PIPE (Φ30, L=400mm)	$19 \text{ EA} \times 0.400 = 7.600$	7.600 m

공 종	산 출 근 거	수 량																		
녹막이 페인트 (2회)	$2 \times \pi \times 0.0125 \times 1.000 \times 19 \text{ EA} \times 2 \text{ 회}$ = 2.985	2.985 m ²																		
PVC 지수판 (200×5T)	$(2.600 - 0.150 - 0.150) \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 4.600$ $(2.700 - 0.150 - 0.000) \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 5.100$ $\Sigma = 9.700$	9.700 m																		
철근 가공조립 (보 통)	<table><tr><th>직경</th><th>전체분</th></tr><tr><td>H32</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H29</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H25</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H22</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H19</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H16</td><td>0.646</td></tr><tr><td>H13</td><td>0.381</td></tr><tr><td>계</td><td>1.027</td></tr></table> = 1.027	직경	전체분	H32	0.000	H29	0.000	H25	0.000	H22	0.000	H19	0.000	H16	0.646	H13	0.381	계	1.027	1.027 ton
직경	전체분																			
H32	0.000																			
H29	0.000																			
H25	0.000																			
H22	0.000																			
H19	0.000																			
H16	0.646																			
H13	0.381																			
계	1.027																			

공	종	산	출	근	거	수	량
구		간		길		이 = 5.500	
단		면		A-A		d = 0.3 x 0.3	
★각		부분		면적			
a =		0.780		M²			
b =		0.720		M²			
c =		0.000		M²			
d =		0.045		M²			
e =		0.780		M²			
f =		0.150		M²			
g =		0.000		M²			
h =		0.045		M²			
skew =		57		°			
차		수		벽			
단		면		B-B		h = 0.3 x 0.3	

공 종	산 출 근 거	수 량
구체 콘크리트 (25-30-15)	1) 구체콘크리트 ① (0.780 + 0.780) / 2 × 5.500 × 1 EA = 4.290 ② (0.720 + 0.150) / 2 × 5.500 × 1 EA = 2.393 (0.720 + 0.150) / 2 × 5.500 × 1 EA = 2.393 ③ (0.000 + 0.000) / 2 × 5.500 × 1 EA = 0.000 (0.000 + 0.000) / 2 × 5.500 × 1 EA = 0.000 ④ (0.045 + 0.045) / 2 × 5.500 × 1 EA = 0.248 (0.045 + 0.045) / 2 × 5.500 × 1 EA = 0.248 2) 차수벽 0.300 × 0.600 × 2.600 × 0 EA = 0.000 Σ = 9.572	9.572 m³
바닥 콘크리트 (25-18-15)	1) 기초콘크리트 (2.800 + 2.800) / 2 × 0.100 × 5.200 = 1.456	1.456 m³
합판거푸집 (3회)	1) 구체 ① (0.300 × 5.500) × 1 EA = 1.650 (0.300 × 5.500) × 1 EA = 1.650 (0.300 × 3.116) × 1 EA = 0.935 ② (2.100 + 0.200) / 2 × 5.500 × 1 EA = 6.325 (2.100 + 0.200) / 2 × 5.500 × 1 EA = 6.325 (0.500 + 2.400) / 2 × 5.500 × 1 EA = 7.975 (0.500 + 2.400) / 2 × 5.500 × 1 EA = 7.975 (0.360 + 0.360) / 2 × 0.500 × 2 EA = 0.360 ③ (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 0.300) × 2 EA = 0.000	

공 종	산 출 근 거	수 량
합판거푸집 (3회)	④ (0.424 × 5.500) × 1 EA = 2.332 (0.424 × 5.500) × 1 EA = 2.332 0.360 × 0.300 / 2 × 2 EA = 0.108 2) 차수벽 ① (0.600 × 2.600) × 0 EA = 0.000 ② (0.300 × 0.600) × 0 EA = 0.000 Σ = 37.967	37.967 m²
합판거푸집 (6회)	1) 기초콘크리트 (5.200 × 0.100) × 1 EA = 0.520 (5.200 × 0.100) × 1 EA = 0.520 Σ = 1.040	1.040 m²
비계 (강 관)	1.250 × 5.500 × 0 EA = 0.000 1.250 × 5.500 × 0 EA = 0.000 Σ = 0.000	0.000 m²
스페이서 (벽체용)	1) 구체 ① (2.400 + 0.500) / 2 × 5.500 × 1 EA = 7.975 ② (2.400 + 0.500) / 2 × 5.500 × 1 EA = 7.975 ③ 0.150 × 2 EA = 0.300 ④ (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 (0.000 × 5.500) × 1 EA = 0.000 ⑤ 0.000 × 2 EA = 0.000 ⑥ (0.300 × 5.500) × 1 EA = 1.650 (0.300 × 5.500) × 1 EA = 1.650 ⑦ (0.300 × 2.600) × 1 EA = 0.780 ⑧ (2.100 + 0.200) / 2 × 5.500 × 2 EA = 12.650 ⑨ (0.424 × 5.500) × 1 EA = 2.333 (0.424 × 5.500) × 1 EA = 2.333 2) 차수벽 ① 0.600 × 2.600 × 0 EA = 0.000 ② 0.300 × 0.600 × 0 EA = 0.000 Σ = 37.647	37.647 m²

C(함)산운 제5 2.0x2.0

중점부 U형 본체

공 종	산 출 근 거	수 량
스페이셔 (슬래브 및 기초)	① $(2.600 + 2.600) / 2 \times 5.500 \times 1 \text{ EA} = 14.300$	14.300 m ²
시공이음 면정리	① $0.300 \times 5.500 \times 1 \text{ EA} = 1.650$ ② $0.300 \times 5.500 \times 1 \text{ EA} = 1.650$ $\Sigma = 3.300$	3.300 m ²
수평창성 지수재	① $5.500 \times 1 \text{ EA} = 5.500$ ② $5.500 \times 1 \text{ EA} = 5.500$ $\Sigma = 11.000$	11.000 m
신축이음 (스티로폴, 20mm)	$2.600 \times 0.300 \times 1 \text{ EA} = 0.780$ $0.300 \times 2.400 \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 1.440$ $(1/2 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 0.090$ $\Sigma = 2.310$	2.310 m ²
실런트 (20×20mm)	$(1.400 + 0.300 \times 2 \text{ EA}) \times 1 \text{ EA} = 2.000$ $(2.400 \times 2 \text{ EA} + 2.100 \times 2 \text{ EA}) \times 1 \text{ EA} = 9.000$ $(\sqrt{0.300^2 + 0.300^2} \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 0.849$ $\Sigma = 11.849$	11.849 m
다웰바설치 (D25×1,000mm)	$(2.600 / 0.150 + 1) \times 1 \text{ EA} = 19$	19 EA
PVC CAP (Φ35)	* 다웰바 수량과 동일 = 19	19 EA
PVC PIPE (Φ30, L=400mm)	$19 \text{ EA} \times 0.400 = 7.600$	7.600 m

C(함)산운 제5 2.0x2.0

중점부 U형 본체

공 종	산 출 근 거	수 량																		
녹막이 페인트 (2회)	$2 \times \pi \times 0.0125 \times 1.000 \times 19 \text{ EA} \times 2 \text{ 회}$ = 2.985	2.985 m ²																		
PVC 지수판 (200×5T)	$(2.600 - 0.150 - 0.150) \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 4.600$ $(2.700 - 0.150 - 0.000) \times 2 \text{ EA} \times 1 \text{ EA} = 5.100$ Σ = 9.700	9.700 m																		
철근 가공조립 (보 통)	<table><tr><th>직경</th><th>전체분</th></tr><tr><td>H32</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H29</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H25</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H22</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H19</td><td>0.000</td></tr><tr><td>H16</td><td>0.646</td></tr><tr><td>H13</td><td>0.381</td></tr><tr><td>계</td><td>1.027</td></tr></table> = 1.027	직경	전체분	H32	0.000	H29	0.000	H25	0.000	H22	0.000	H19	0.000	H16	0.646	H13	0.381	계	1.027	1.027 ton
직경	전체분																			
H32	0.000																			
H29	0.000																			
H25	0.000																			
H22	0.000																			
H19	0.000																			
H16	0.646																			
H13	0.381																			
계	1.027																			