

KRQP C-05010

Rev.10, 30. June 2020



구교



2020. 06.



한국철도시설공단



REVIEW CHART

개정 번호	개정 일자	개정사유 및 내용(근거번호)	작성자	검토자	승인자
0	2014.12.31	신규제정	류완상	김대원 백효순	이동렬
1	2015.03.31	2015년 상반기 건설공사표준품셈 변경분 반영	류완상	백효순	이동렬
2	2015.12.31	2015년 하반기 건설공사표준품셈 변경분 반영	백진호	손병두 백효순	이동렬
3	2016.04.30	2016년 상반기 건설공사표준품셈 변경분 반영	백진호	손병두 백효순	김영하
4	2016.12.31	2016년 하반기 건설공사표준품셈 등 변경분 반영	백진호	손병두 백효순	김영하
5	2017.05.29	2017년 상반기 건설공사표준품셈 등 변경분 반영	이진균	이만수 백효순	김영하
6	2017.09.12	2017년 하반기 건설공사표준품셈 등 변경분 반영	이진균	이만수 백효순	김영하
7	2018.03.19	2018년 상반기 건설공사표준품셈 등 변경분 반영	이진균	조순형 백효순	김영하
8	2019.04.02	2019년 상반기 건설공사표준품셈 등 변경분 반영	이진균	민병균 박진용	손병두
9	2019.12.24	2019년 하반기 신규공종단가 및 관련부서 개정 요구사항 반영	한익표	박창완 박진용	이종윤
10	2020.06.30	2020년 상반기 건설공사표준품셈 등 변경분 반영	한익표	박창완 이상현	이계승

목 차

I. 수량조서(예시)	1
II. 수량산출(예시)	5
1. 토공	5
2. 기성말뚝박기	7
3. 현장타설콘크리트암거	10
4. 프리캐스트제품암거	14
III. 단가산출(예시)	16
RECORD HISTORY	45

I. 수량조서(예시)

번 호	공 종	규 격	단 위	수 량	비 고
1	토공				
1.01	구조물터파기				
a	육상터파기				
a-1	터파기	육상,토사,0~6m	m³	1	
a-2	터파기	육상,풍화암,0~6m	m³	1	
a-3	터파기	육상,연암,0~6m	m³	1	
a-4	터파기	육상,경암,0~6m	m³	1	
b	수중터파기				
b-1	터파기	수중,토사,0~6m	m³	1	
b-2	터파기	수중,풍화암,0~6m	m³	1	
b-3	터파기	수중,연암,0~6m	m³	1	
b-4	터파기	수중,경암,0~6m	m³	1	
1.02	되메우기밋다짐				
a	되메우기밋다짐	기계90%+인력10%,토사	m³	1	
b	되메우기밋다짐	기계90%+인력10%,풍화암	m³	1	
1.03	구조물기초깎기	잡석	m³	1	
1.04	구조물기초다짐	잡석	m³	1	
1.05	구조물뒤편채움				
a	구조물뒤편채움	잡석,대형장비	m³	1	
b	구조물뒤편채움	잡석,소형장비	m³	1	
1.06	물푸기				
a	물푸기	양수기,D150mm	hr	1	
b	물푸기	설치밋운반	개소	1	
2	기성말뚝박기				
2.01	PHC말뚝박기	D500mm,T=80mm			
a	PHC말뚝박기	직접항타	m	1	
b	PHC말뚝박기	천공밋말뚝조성	m	1	
2.02	강관말뚝박기	D508mm,T=12mm			
a	강관말뚝박기	직접항타	m	1	



번 호	공 종	규 격	단 위	수 량	비 고
b	강관말뚝박기	천공및말뚝조성	m	1	
2.03	말뚝박기용천공(공삭공)		m	1	
2.04	말뚝두부보강				
a	PHC말뚝두부보강	D500mm	본	1	
b	강관말뚝두부보강	D508mm	본	1	
2.05	말뚝이음및선단보강				
a	PHC말뚝이음	D500mm	본	1	
b	강관말뚝이음	D508mm	본	1	
c	강관말뚝선단보강	D508mm	본	1	
d	말뚝이음시험비	비파괴검사	회	1	
2.06	말뚝재하시험비				
a	동재하시험	기성말뚝	회	1	
b	정재하시험	기성말뚝	회	1	
2.07	말뚝그라우팅				
a	말뚝그라우팅	선단	m ³	1	
b	말뚝그라우팅	주면	m ³	1	
2.08	장비조립및해체				
a	장비조립및해체	외부 반출/반입	회	1	
b	장비조립및해체	작업구간내 이동	회	1	
3	현장타설콘크리트암거				
3.01	콘크리트타설				
a	바닥콘크리트타설	무근,펌프차사용	m ³	1	
b	구체콘크리트타설	철근,펌프차사용	m ³	1	
3.02	거푸집				
a	합판거푸집	6회,H=0~7m	m ²	1	
b	유로폼	벽체,보통H=0~7m	m ²	1	
c	문양거푸집	판넬	m ²	1	
3.03	구조물비계				
a	강관비계	3개월			
a-1	강관비계	H=10m이하	m ²	1	
a-2	강관비계	H=10m초과~20m이하	m ²	1	
a-3	강관비계	H=20m초과~30m이하	m ²	1	

번 호	공 종	규 격	단 위	수 량	비 고
b	시스템비계	3개월			
b-1	시스템비계	H=10m이하	m ²	1	
b-2	시스템비계	H=10m초과~20m이하	m ²	1	
b-3	시스템비계	H=20m초과~30m이하	m ²	1	
c	가설계단	3개월			
c-1	경사형	H=6m이하	m ²	1	
c-2	타워형		m ²	1	
3.04	구조물동바리				
a	강관동바리	3개월			
a-1	강관동바리	H=2.5m이하	공/m ³	1	설치간격별 할증포함
a-2	강관동바리	H=2.5m초과~3.5m이하	공/m ³	1	설치간격별 할증포함
a-3	강관동바리	H=3.5m초과~4.2m이하	공/m ³	1	설치간격별 할증포함
b	시스템동바리	3개월			
b-1	시스템동바리	H=10m이하	공/m ³	1	설치간격별 할증포함
b-2	시스템동바리	H=10m초과~20m이하	공/m ³	1	설치간격별 할증포함
b-3	시스템동바리	H=20m초과~30m이하	공/m ³	1	설치간격별 할증포함
c	수평연결재	3개월			
c-1	수평연결재	강관	m ²	1	설치간격별 할증포함
3.05	시공이음면정리		m ²	1	
3.06	신축이음				
a	신축이음	스티로폼, T=20mm	m ²	1	
b	다웰바설치	D25×1,000mm	개	1	
c	충진채움	실런트, 20×20mm	m	1	
d	지수판설치	200×5T	m	1	
e	수팽창지수채설치	20×20mm	m	1	
3.07	방수공				
a	아스팔트방수				
a-1	아스팔트방수	벽체, 2회	m ²	1	
a-2	아스팔트방수	바닥, 2회	m ²	1	
3.08	배수시설				
a	배수뒹잡석채움	소형장비	m ³	1	



번 호	공 종	규 격	단 위	수 량	비 고
b	배수뒗잡석채움	대형 장비	m ³	1	
c	드레인보드설치	T=20mm	m ²	1	
d	부직포설치	300g/m ²	m ²	1	
e	배수공설치				
e-1	배수공설치	PVC PIPE,D75mm	m	1	
e-2	배수공설치	PVC PIPE,D100mm	m	1	
3.09	스페이서설치				
a	스페이서설치	벽체	m ²	1	
b	스페이서설치	슬래브밋기초	m ²	1	
3.10	철근현장가공및조립				
a	철근현장가공및조립	보통	ton	1	
b	철근현장가공및조립	복잡	ton	1	
4	프리캐스트제품암거				
4.01	바닥콘크리트타설				
a	바닥콘크리트타설	무근,장비사용타설	m ³	1	
b	바닥콘크리트타설	무근,펌프차사용	m ³	1	
4.02	합판거푸집	6회,H=0~7m	m ²	1	
4.03	조립식암거				
a	조립식암거운반	각종	ton	1	
b	부설및조립				
b-1	부설및조립	2.0×2.0m	m	1	
b-2	부설및조립	2.5×2.5m	m	1	
b-3	부설및조립	3.0×2.5m	m	1	
b-4	부설및조립	3.0×3.0m	m	1	
c	P.C강선인장		개소	1	
d	이음부처리				
d-1	수팽창지수재설치	20×20mm	m	1	
d-2	수밀코킹설치	실링재	m	1	
e	모래갈기	T=50mm	m ³	1	

Ⅱ. 수량산출(예시)

1. 토 공

가. 구조물 터파기

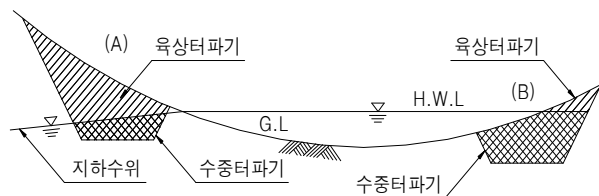
1) 육상터파기

- 가) 터파기 - 육상,토사,0~6m(m³)
- 나) 터파기 -육상,풍화암,0~6m(m³)
- 다) 터파기 - 육상,연암,0~6m(m³)
- 라) 터파기 - 육상,경암,0~6m(m³)

가)~라) 공통

- (1) 터파기의 비탈면은 토질에 따라 적정하게 결정해야 한다.
- (2) 터파기량은 양단면 평균법에 의해 체적으로 산출한다.
- (3) 연직높이 6m를 기준으로 0~6m, 6m 이상으로 구분 산출한다.
- (4) 관기초, 암거 등의 구조물 터파기에 적용한다.

2) 수중터파기



<그림 II.2.11> 육상터파기와 수중터파기

위 그림(A)의 경우는 원지반선이 지표수위의 위에 있는 경우로서 지하수위를 기준으로 지하수위 아래쪽은 수중터파기, 지하수위 위쪽은 육상터파기를 적용한다. (B)의 경우는 원지반선이 지표수위의 아래에 있는 경우로서 수중터파기와 육상터파기로 구분하여 수량을 산출하고, 이 때 지표수위는 최고예상수위를 적용한다. 단, 구조물 터파기시 물푸기를 반영한 경우에는 육상 또는 용수터파기를 적용한다

- 가) 터파기 - 수중,토사,0~6m(m³)
- 나) 터파기 - 수중,풍화암,0~6m(m³)
- 다) 터파기 - 수중,연암,0~6m(m³)
- 라) 터파기 - 수중,경암,0~6m(m³)

가)~라) 공통

- (1) 터파기의 비탈면은 토질에 따라 적정하게 결정해야 한다.
- (2) 터파기량은 양단면 평균법에 의해 체적으로 산출한다.
- (3) 연직높이 6m를 기준으로 0~6m, 6m 이상으로 구분 산출한다.
- (4) 터파기 작업량에 따라 물푸기 시간을 별도 산출한다.
- (5) 관기초, 암거 등의 구조물 터파기에 적용한다.



나. 되메우기 및 다짐

1) 되메우기 및 다짐 - 기계 90% + 인력 10%, 토사 (m³)

2) 되메우기 및 다짐 - 기계 90% + 인력 10%, 풍화암 (m³)

1) ~ 2) 공통

가) 되메우기량은 터파기량에서 구조물 수량을 제한 수량으로 한다. 단, 뒷채움이나 기초잡석 깔기 등이 있는 경우는 그 양도 공제한다.

나) 되메움토는 현장 주변에 적치하여 무대운반을 원칙으로 하나, 시가지 공사 등 현장여건상 현장내 적치가 곤란한 경우 별도 가적치장을 확보하여 운반비를 계상할 수 있다.

다) 관기초, 압거 등의 구조물 되메우기에 적용한다.

다. 구조물 기초 깔기 - 잡석 (m³)

두께 T = 0.20 ~ 0.30m를 기준하며, 체적으로 수량을 산출한다.

라. 구조물 기초 다짐 - 잡석 (m³)

‘다. 구조물 기초 깔기’와 공통 적용한다.

마. 구조물 뒷채움

1) 구조물 뒷채움 - 잡석, 대형 장비 (m³)

가) 양단면 평균법으로 수량을 산출한다.

나) 압거 등 비교적 대형 구조물 뒷채움에 적용한다.

2) 구조물 뒷채움 - 잡석, 소형 장비 (m³)

가) 양단면 평균법으로 수량을 산출한다.

나) 수로 등 비교적 소형 구조물의 구조물 뒷채움에 적용한다.

바. 물푸기

1) 물푸기 - 양수기, D150mm (hr)

가) 터파기에 대한 물푸기 시간

(1) 토사 : 토사 터파기량 ÷ {Q} m³/hr (수중터파기 작업량) = () hr

(2) 풍화암 : 풍화암 터파기량 × {Q} hr/m³ (수중터파기 작업량) = () hr

(3) 연암 및 경암 : 연암 및 경암 터파기량 × {Q} hr/m³ (수중터파기 작업량) = () hr

터파기 물푸기 시간 : ① + ② + ③ = () hr

나) 바닥콘크리트 타설 및 양생 : 1개소 × 1일 × 8hr = 8hr

다) 기초거푸집 조립 : 1개소 × 2일 × 8hr = 16hr

라) 기초철근 조립 : 1개소 × 3일 × 8hr = 24hr

마) 기초콘크리트 타설 및 양생 : 1개소 × 2일 × 8hr = 16hr

바) 계 : 가) + 나) + 다) + 라) + 마) = () hr

사) 압거 등의 구조물 기초중 수중공사 개소에 적용한다.

2) 물푸기 - 설치 및 운반 (개소)

가) 물푸기에 소요되는 장비를 운반 및 설치하는 수량으로 물푸기 개소수로 산출한다.

나) 압거 등의 구조물 기초중 수중공사 개소에 적용한다.

2. 기성 말뚝박기

가. PHC말뚝박기(D500mm×80T)

1) 직접항타(m)

가) 수량은 말뚝연장과 본수를 모두 산출하며, 말뚝연장은 지층별 연장을 각각 산출하여 그 총계로 한다.

나) 실제 근입깊이는 '말뚝연장-0.20m'이다.

다) 말뚝길이 이음수량은 현장반입여건을 고려하여 10~15m에 1개소씩 계상한다.

라) 자재비 : (항타수량 + 0.20m) × 1.03(할증량)

마) 폐합된 현장(가시설이 있는 교대, 교각 등)에서는 시공순서상 구조물바닥에서부터 말뚝박기가 어려우므로 원지반에서부터의 수량으로 산출하고 천공수량만 별도 계상한다.

바) PHC말뚝을 직접항타로 시공할 경우 현장여건을 감안하여 선단보강을 반영할 수도 있다.

2) 천공 및 말뚝조성(m)

가) 수량은 천공연장과 말뚝연장, 말뚝본수를 모두 산출하며, 천공연장은 지층별 연장을 각각 산출하여 그 총계로 한다.

나) 말뚝길이 이음수량은 현장반입여건을 고려하여 10~15m에 1개소씩 계상한다.

다) 자재비 : (근입깊이 + 0.20m) × 1.03(할증량)

라) 폐합된 현장(가시설이 있는 교대, 교각 등)에서는 시공순서상 구조물바닥에서부터 말뚝박기가 어려우므로 원지반에서부터의 수량으로 산출하고 천공수량만 별도 계상한다.

마) 그라우팅 주입제는 별도 계상하며, 추후 시공결과에 따라 정산한다.

나. 강관말뚝박기(D508mm×12T)

1) 직접항타(m)

가) 수량은 말뚝연장과 본수를 모두 산출하며, 말뚝연장은 지층별 연장을 각각 산출하여 그 총계로 한다.

나) 실제 근입깊이는 '말뚝연장-0.25m'이다.

다) 말뚝길이 이음수량은 현장반입여건을 고려하여 10~15m에 1개소씩 계상한다.

라) 자재비 : (항타수량 + 0.25m) × 1.05(할증량)

마) 폐합된 현장(가시설이 있는 교대, 교각 등)에서는 시공순서상 구조물바닥에서부터 말뚝박기가 어려우므로 원지반에서부터의 수량으로 산출하고 천공수량만 별도 계상한다.

바) 강관말뚝을 직접항타로 시공할 경우 현장여건을 감안하여 선단보강을 하여야 한다.

2) 천공 및 말뚝조성(m)

가) 수량은 천공연장과 말뚝연장, 말뚝본수를 모두 산출하며, 천공연장은 지층별 연장을 각각 산출하여 그 총계로 한다.

나) 말뚝길이 이음수량은 현장반입여건을 고려하여 10~15m에 1개소씩 계상한다.

다) 자재비 : (근입깊이 + 0.25m) × 1.03(할증량)

라) 폐합된 현장(가시설이 있는 교대, 교각 등)에서는 시공순서상 구조물바닥에서부터 말뚝박기가 어려우므로 원지반에서부터의 수량으로 산출하고 천공수량만 별도 계상한다.

마) 그라우팅 주입제는 별도 계상하며, 추후 시공결과에 따라 정산한다.

다. 말뚝박기용천공(공삭공)(m)

1) 폐합된 현장(가시설이 있는 교대, 교각 등)에서는 시공순서상 구조물바닥에서부터 말뚝박기가 어

<표 1> 강관말뚝 이음 재료표(예시)

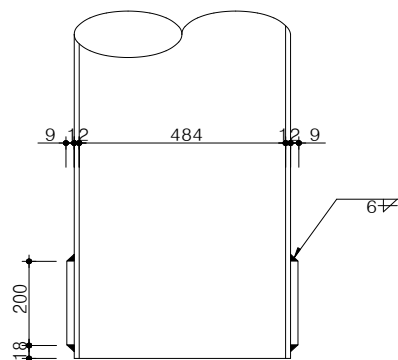
공 종	규 격	수 량	총중량(kg)	비 고
강 관	40×20×23	1 개	0.159	덧댐판
	30×12×6	4 개	0.075	스토퍼
	50×1,506×4.5	1 개	2.926	배면링
계			3.160	ADD 10%
용 접	필렛 6mm	0.41m		
	45도 홈용접 7mm	1.60m		
절 단	T = 23mm	0.06m		
	T = 6mm	0.17m		
	T = 4.5mm	1.56m		

3) 강관말뚝선단보강 - D508mm(본)

- 가) 말뚝 1본당 1개소씩 계상한다.
- 나) 선단보강에 소요되는 각종 재료비는 별도로 산출하지 않는다.
- 다) 매입말뚝으로 시공시는 적용하지 않는다.

<표 2> 강관말뚝 선단보강 재료표(예시)

공 종	규 격	수 량	총 중 량	비 고
강 관	200×1,624×9mm	1 개	25.242kgf	선단 보강판(ADD 10%)
용 접	필렛 6mm	3.19m		
절 단	T = 9mm	1.82m		



<그림 3>

강관말뚝선단보강(예시)

4) 말뚝이음시험비 - 비파괴검사(회)

- 가) PHC말뚝이음 필요시 용접부의 비파괴검사는 시험방법(KS B 0845, KS B 0817)에 의해 20이음 당 1회로 산출할수 있다.
- 나) 강관말뚝이음 필요시 용접부의 비파괴검사는 시험방법(KS B 0845, KS B 0817)에 의해 10이음 당 1회로 산출할수 있다.



바. 말뚝재하시험비

1) 동재하시험 - 기성말뚝(회)

- 가) 동재하시험은 KS F 2591 또는 ASTM D 4945 규정에 의하여 실시해야 한다.
- 나) 지반조건에 큰 변화가 없는 경우 시공 중 전체 말뚝 개수의 1% 이상(말뚝이 100개 미만인 경우에도 최소1개)을 실시한다.
- 다) 일정한 시간이 경과한 후 재항타 동재하시험을 전체 말뚝 개수의 1% 이상(말뚝이 100개 미만인 경우에도 최소1개)을 실시한다.

2) 정재하시험 - 기성말뚝(회)

- 가) 정재하시험은 KS F 2445 또는 ASTM D 1143 규정에 의하여 실시해야 한다.
- 나) 지반조건에 큰 변화가 없는 경우 최소한 말뚝 250개당 1회 또는 구조물별로 특성을 고려하여 실시한다.

사. 말뚝그라우팅

1) 말뚝그라우팅 - 선단(m³)

- 가) 말뚝직경의 5D 만큼의 선단 그라우팅 물량을 산출한다.
- 나) 말뚝 두께를 공제하며, 말뚝선단을 폐합하여 내부 그라우팅을 배제하는 경우 해당 물량만큼 공제한다.

2) 말뚝그라우팅 - 주면(m³)

- 가) 선단 그라우팅을 제외한 말뚝 주면 그라우팅 물량을 산출한다.

아. 장비 조립 및 해체

1) 장비 조립 및 해체 - 외부 반출/반입(회)

- 가) 최초 장비의 외부 반출/반입되는 수량을 산출한다.

2) 장비 조립 및 해체 - 작업구간내 이동(회)

- 가) 현장조건에 따라 조립·해체가 반복되는 경우 계상한다.
- 나) 최초 장비 조립·해체 공종과 중복되지 않도록 산출한다.

3. 현장타설콘크리트 암거

가. 콘크리트타설

1) 바닥콘크리트타설 - 무근,펌프차사용(m³)

- 가) 기초구조물 공사시 바닥(머림) 콘크리트 타설 등에 적용한다.

2) 구체콘크리트타설 - 철근,펌프차사용(m³)

- 가) 콘크리트 펌프차를 이용한 타설 기준으로 붐타설이 가능한 구간에 적용한다.

1)~2) 공통

- 가) 체적으로 수량을 산출한다.
- 나) 암거 및 웅벽공의 구체콘크리트 타설에 적용한다.
- 다) 1회 타설량(30m³이하, 50m³이하, 70m³이하, 100m³이하, 150m³이하, 200m³이하, 200m³초과)에 따라 구분하여 적용한다.

나. 거푸집

1) 합판거푸집 - 6회,H=0~7m(m²)

- 가) 콘크리트 타설면의 면적으로 수량을 산출한다.
- 나) 연직높이 0~7m를 기준으로 매 3m 증가마다 수량을 별도 산출한다.
- 다) 구조물 형상에 따른 사용횟수와 유형은 아래 표를 고려하여 결정한다.

사용횟수	유형	구 조 물
1~2회	제물치장	제물치장 콘크리트
2회	매우복잡/ 소규모	T형보, 난간, 복잡한 구조의 교각, 교대, 수문관의 본체 등 매우 복잡한 구조 소규모 : 조적터, 창호터 등 소규모로 산재되어 있는 구조물
3회	복잡	교대, 교각, 파라펫트, 날개벽 등 복잡한 벽체 구조 건축 라멘구조의 보, 기둥
4회	보통	측구, 수로, 우물통 등 비교적 간단한 벽체 구조, 교량 및 건축 슬래브
6회	간단	수문 또는 관의 기초, 호안 및 보호공의 기초 등 간단한 구조

2) 유로폼 - 벽체,보통,H=0~7m(m²)

- 가) 콘크리트 타설면의 면적으로 수량을 산출한다.
- 나) 연직높이 0~7m를 기준으로 매 3m 증가마다 수량을 별도 산출한다.
- 다) 유로폼의 인력투입은 아래표를 기준으로 하며, 구조물 형상 또는 현장 조건에 제한을 받는 경우에는 이를 고려하여 결정할 수 있다.

구분	유 형
복잡	토목 : 교대, 날개벽 등 복잡하고 보강이 많은 구조 건축 : 외부 벽체, 보/기둥
보통	측구, 수로, 옹벽, 일반적인 벽체, 박스 등
간단	수문 또는 관의 기초, 건축 매트기초 등 간단한 구조

3) 문양거푸집 - 판넬(m²)

- 가) 콘크리트 타설면의 면적으로 수량을 산출한다.
- 나) 구체거푸집 중 미관을 고려해 지반위 전면거푸집에 적용한다.
- 다) 거푸집 설치(합판, 유로폼 등) 수량은 별도로 산출한다.

다. 구조물비계

1) 강관비계 - 3개월(m²)

2) 시스템비계 - 3개월(m²)

1)~2) 공통

- 가) 수량은 면적으로 산출하며, 산식은 '(높이-0.5m)×연장'이다.
- 나) 연직높이 10m를 기준으로 매 10m 증가마다 수량을 별도 산출한다.
- 다) 비계를 설치할 때에는 일체형 작업발판(시스템 비계)을 의무적으로 설계에 반영하여야 한다. 다만, 일체형 작업발판(시스템비계) 설치가 곤란한 경사지, 복잡한 구조형식, 비정형구조물, 지반 등 현지여건으로 시스템비계를 사용할 수 없는 경우에는 감독자의 사전승인을 득한 후 강관비계(추락 방호망 병행설치)를 적용할 수 있다.

3) 가설계단 - 3개월

가) 경사형 - H=6m이하(m²)

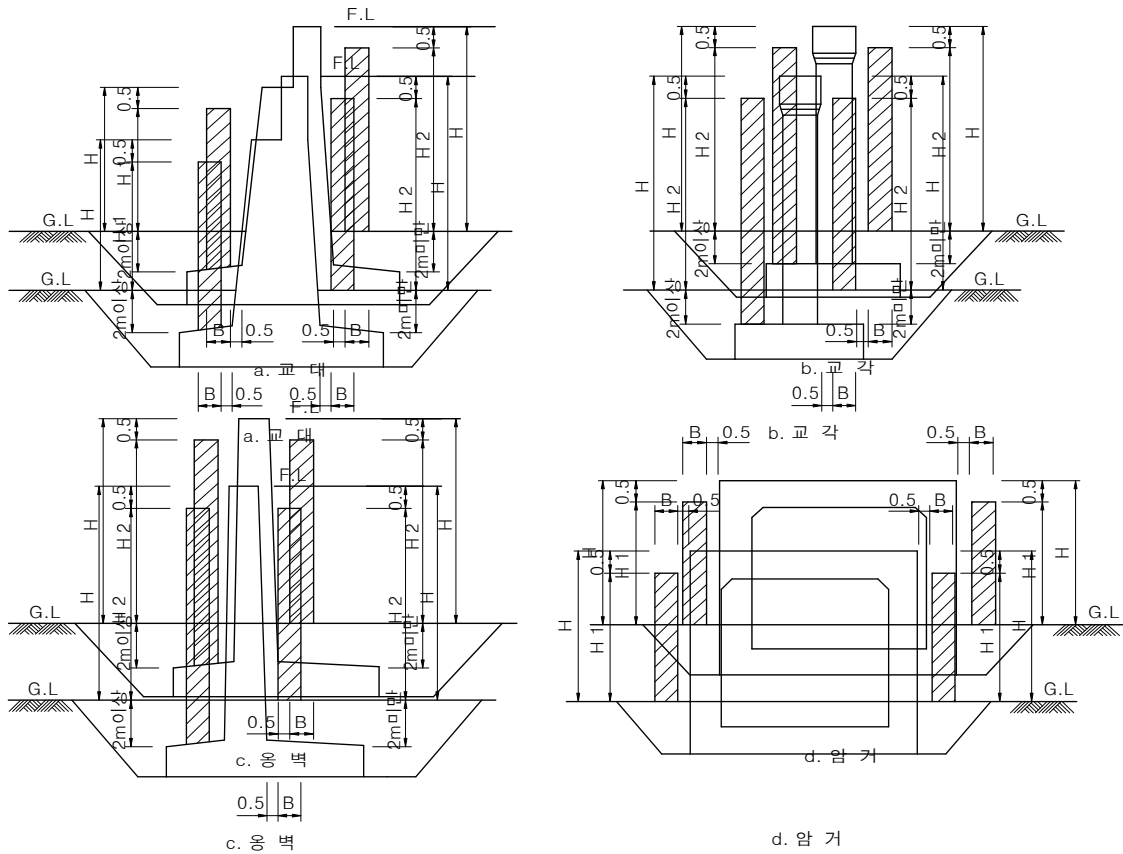
나) 타워형(m²)



가)~나) 공통

(1) 수량은 필요시, 디딤판의 설치면적(계단참 포함)으로 산출한다.

(2) 나)의 경우 현장여건에 따라 침하 및 전도방지를 위한 받침 콘크리트 설치 및 철거 수량을 별도로 산출한다.



<그림 4> 비계매기(예시)

라. 구조물동바리

1) 강관동바리 - 3개월

가) 강관동바리 : $H=2.5\text{m}$ 이하(공/㎡)

나) 강관동바리 : $H=2.5\text{m}$ 초과~ 3.5m 이하(공/㎡)

다) 강관동바리 : $H=3.5\text{m}$ 초과~ 4.2m 이하(공/㎡)

가)~다) 공통

(1) 수량은 공/㎡(체적)로 산출한다.

(2) 명에간격을 기준하여, 설치간격 (0.6m 이하, 0.6m 초과~ 0.8m 이하, 0.8m 초과)에 따른 수량을 별도로 산출한다.

2) 시스템동바리 - 3개월(공/㎡)

가) 수량은 공/㎡(체적)로 산출한다.

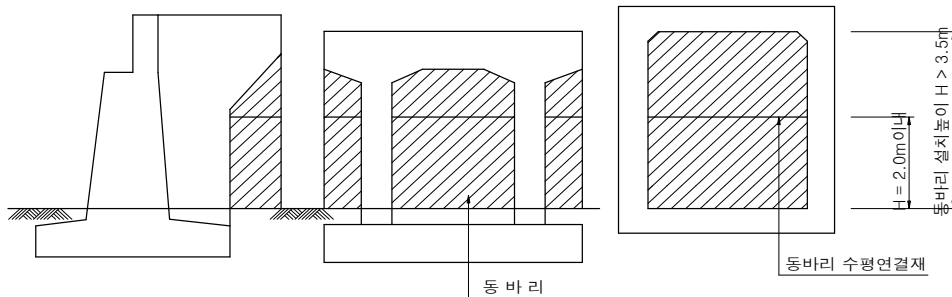
나) 연직높이 10m 를 기준으로 매 10m 증가마다 수량을 별도 산출한다.

다) 명에간격을 기준하여, 설치간격 (0.6m 이하, 0.6m 초과~ 1.2m 이하, 1.2m 초과)에 따른 수량을 별도로 산출한다.

3) 수평연결재(강관) - 3개월(m²)

가) 수량은 동바리의 1단 면적(m²)으로 산출한다.

나) 명에간격을 기준하여, 설치간격 (0.6m이하, 0.6m초과~0.8m이하, 0.8m초과)에 따른 수량을 별도로 산출한다.



<그림 5> 동 바 리(예시)

마. 시공이음면정리(m²)

1) 선타설 콘크리트의 타설면을 치핑하는 것이며, 면적으로 산출한다.

2) 옹벽 및 암거공의 시공이음면에 적용한다.

바. 신축이음

1) 신축이음 - 스티로폼, T=20mm(m²)

(1) 신축이음의 간격은 중력식 및 반중력식 옹벽은 10m 이내, 캔틸레버식 및 부벽식 옹벽은 15~20m 이내로 한다.

(2) 수량은 신축이음면의 면적으로 산출한다.

2) 다웰바 설치 - D25×1,000mm(개)

(1) 다웰바 수량은 설치간격을 고려한 갯수로 산출한다.

(2) 다웰바 설치에 소요되는 기타공종(PVC PIPE, PVC CAP, 녹막이페인트, 채움재 등)의 수량은 별도로 산출하지 않는다.

3) 충전재 채움 - 실런트, 20×20mm(m)

충진재 채움은 연장으로 수량을 산출한다.

4) 지수판 설치 - PVC, 200×5T(m)

지수판 설치는 연장으로 수량을 산출한다.

5) 수팽창지수재 설치 - 20×20mm(m)

가) 지수재의 설치연장으로 수량을 산출한다.

나) 콘크리트 구조물 이음부에 신축이나 진동으로 균열 발생시 누수방지의 효과를 얻을 수 있다.

다) 지수재의 유해한 균열, 흠 등이 없어야 한다.

사. 방수공

1) 아스팔트방수

가) 아스팔트방수 - 벽체, 2회(m²)

라멘교량의 외측 벽체를 아스팔트 방수재로 방수하는 수량이다.

나) 아스팔트방수 - 바닥, 2회(m²)

라멘교량의 상부슬래브를 아스팔트 방수재로 방수하는 수량이다.



다) C(함)등의 BOX용도가 이동 통로를 제공할 목적, 즉 통행개념이 아닌 배수처리를 위한 목적으로 설계된 경우는 방수 공종을 삭제한다.

아. 배수시설

1) 배수뒹잡석채움 - 소형장비(m^3)

2) 배수뒹잡석채움 - 대형장비(m^3)

1)~2) 공통

가) 수로콘크리트나 옹벽공의 배수공 등 배수에 필요한 잡석채움에 적용한다.

나) 수량은 체적으로 산출한다.

3) 드레인보드 설치 - $T=20mm(m^2)$

가) 드레인보드의 설치수량은 면적으로 산출한다.

나) 옹벽 상부에서 0.50m 하단에서 배수공 아래 0.50m 하단까지의 길이에 옹벽연장을 곱하여 산출한다.

4) 부직포 설치 - $300g/m^2(m^2)$

가) 배수뒹잡석이나 드레인보드를 부직포로 감싸는 수량이다.

나) 배수뒹잡석이나 드레인보드의 겉면적으로 수량을 산출한다.

다) 드레인보드에 부직포를 설치시는 부직포를 100mm 겹치게 한다.

5) 배수공 설치 - PVC Pipe, D75mm(m)

6) 배수공 설치 - PVC Pipe, D100mm(m)

5)~6) 공통

가) 배수공은 수평에서 10° 기울어진 상태로 설치한다.

나) 배수공 수량은 기울어진 상태를 감안한 연장으로 산출한다.

자. 스페이서 설치

1) 스페이서 설치 - 벽체(m^2)

(1) 벽체의 내측 및 외측은 별도로 산출하지 않는다. 즉, 내측 및 외측 2개소를 합쳐 1개소로 한다.

(2) 스페이서의 설치간격은 평면상에서는 주철근 배치간격의 4배이거나 1.0m 이하로 하고, 단면상에서는 배력철근 배치간격의 4배이거나 1.0m 이하로 한다.

2) 스페이서 설치 - 슬래브및기초(m^2)

(1) 스페이서의 설치간격은 종방향 및 횡방향 주철근 배치간격의 4배이거나 0.60m 이하가 되도록 한다.

1)~2) 공통

(1) 수량은 스페이서 설치 면적으로 산출한다.

차. 현장 철근가공 및 조립

1) 현장 철근가공 및 조립 - 보통(ton)

2) 현장 철근가공 및 조립 - 복잡(ton)

1)~2) 공통

수량은 도면(구조도)에 의해 산출된 철근의 NET ton수로 한다.

4. 프리캐스트제품 암거

가. 바닥콘크리트타설

1) 무근,장비사용타설(m^3)

가) 바닥(버림)콘크리트에 적용한다.

나) 체적으로 수량을 산출한다.

다) 1회 타설량(30m³ 이하, 50m³ 이하, 70m³ 이하, 100m³ 이하, 150m³ 이하, 200m³ 이하, 200m³ 초과)에 따라 구분하여 적용한다.

2) 무근,펌프차사용(m³)

“3. 현장타설콘크리트 압거 가. 콘크리트타설 1) 바닥콘크리트타설” 참조

나. 합판거푸집 - 6회, H=0~7m(m²)

“3. 현장타설콘크리트 압거 나. 거푸집 1) 합판거푸집” 참조

다. 조립식압거

1) 조립식압거 운반 - 각종(ton)

가) 조립식압거의 전체 중량을 산출한다.

나) 운반가능한 크기의 중량으로 세분하여 산출한다.

2) 부설 및 조립

가) 부설 및 조립 - 2.0×2.0m(m)

나) 부설 및 조립 - 2.5×2.5m(m)

다) 부설 및 조립 - 3.0×2.5m(m)

라) 부설 및 조립 - 3.0×3.0m(m)

조립식압거의 규격별 설치 연장으로 수량을 산출한다.

3) P.C강선 인장(개소)

P.C강선의 설치개소수로 수량을 산출한다.

4) 이음부 처리

가) 수팽창지수재 설치(m)

나) 수밀코킹설치 - 실링재(m)

연장으로 수량을 산출한다.

5) 모래깔기 - t = 50mm(m³)

가) 포설량은 다짐상태의 수량으로 산출하며, 골재구입량은 포설량에 환산계수 f값을 고려하여 산출한다.(L/C = 1.15/0.90)

나) 골재의 자재 할증량은 6%로 한다. (건설공사표준품셈(한국건설기술연구원) [공통]1-4-1, 재료의 할증 참조)



Ⅲ. 단가산출(예시)

- 단가적용시 현장여건에 따라 작업효율, 적용장비, 운반거리 등을 고려하여야 하며, 건설공사 표준품셈의 개정, 공단기준의 변경 등을 반영한 최신의 품을 적용하여야 한다.

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
1	토공			
1.01	구조물터파기			
a	육상터파기			
a-1	토사터파기 (육상, H=0~6m)	m³	1. 굴삭기(0.70m³) $q_1 = 0.70\text{m}^3$, $L = 1.25$, $f = 1/1.25 = 0.80$ $E = (0.70+0.60)/2-0.05 = 0.60$ $k = 0.90$, $C_m = 20\text{초}(135^\circ\text{선회})$ $Q = (3600\text{초} \times 0.70\text{m}^3 \times 0.90 \times 0.80 \times 0.60) / 20\text{초} = 54.43\text{m}^3/\text{hr}$	[공통]8-2-3 굴삭기
a-2	풍화암터파기 (육상, 대형브레이커, H=0~6m)	m³	1. 중기사용료 1) 대형브레이커(0.70m³): $3.80\text{m}^3/\text{hr} / (1/3) = 11.40\text{m}^3/\text{hr}$ 2) 굴삭기(0.70m³): $3.80\text{m}^3/\text{hr} / (1/3) = 11.40\text{m}^3/\text{hr}$ 3) 치줄소모량(0.70m³): $0.006\text{본}/\text{hr} / 11.40\text{m}^3/\text{hr} = 0.00053\text{본}/\text{m}^3$ 2. 파쇄물인양(굴삭기 0.70m³) $q_1 = 0.70\text{m}^3$, $L = 1.30$, $E = (0.65+0.45)/2 = 0.55$ $f = 1/1.30 = 0.77$, $k = 0.70$, $C_m = 20\text{초}(135^\circ\text{선회})$ $Q = (3600\text{초} \times 0.70\text{m}^3 \times 0.70 \times 0.77 \times 0.55) / 20\text{초} = 37.35\text{m}^3/\text{hr}$	[공통] 8-2-15-2 대형브레이커 (작업능력) [공통]8-2-3 굴삭기
a-3	연암터파기 (육상, 대형브레이커, H=0~6m)	m³	1. 중기사용료 1) 대형브레이커(0.70m³): $3.80\text{m}^3/\text{hr}$ 2) 굴삭기(0.70m³): $3.80\text{m}^3/\text{hr}$ 3) 치줄소모량(0.70m³): $0.006\text{본}/\text{hr} / 3.80\text{m}^3/\text{hr} = 0.0016\text{본}/\text{m}^3$ 2. 파쇄물인양(굴삭기 0.70m³) $q_1 = 0.70\text{m}^3$, $L = 1.40$, $E = 0.45$ $f = 1/1.40 = 0.71$, $k = 0.55$, $C_m = 20\text{초}(135^\circ\text{선회})$ $Q = (3600\text{초} \times 0.70\text{m}^3 \times 0.55 \times 0.71 \times 0.45) / 20\text{초} = 22.14\text{m}^3/\text{hr}$	[공통] 8-2-15-2 대형브레이커 (작업능력) [공통]8-2-3 굴삭기
a-4	경암터파기 (육상, 대형브레이커, H=0~6m)	m³	1. 중기사용료 1) 대형브레이커(0.70m³): $2.00\text{m}^3/\text{hr}$ 2) 굴삭기(0.70m³): $2.00\text{m}^3/\text{hr}$ 3) 치줄소모량(0.70m³): $0.030\text{본}/\text{hr} / 2.00\text{m}^3/\text{hr} = 0.0150\text{본}/\text{m}^3$ 2. 파쇄물인양(굴삭기 0.70m³) $q_1 = 0.70\text{m}^3$, $L = 1.85$, $E = 0.45$ $f = 1/1.85 = 0.54$, $k = 0.55$, $C_m = 20\text{초}(135^\circ\text{선회})$ $Q = (3600\text{초} \times 0.70\text{m}^3 \times 0.55 \times 0.54 \times 0.45) / 20\text{초} = 16.84\text{m}^3/\text{hr}$	[공통] 8-2-15-2 대형브레이커 (작업능력) [공통]8-2-3 굴삭기
b	수중터파기			
b-1	토사터파기 (수중, H=0~6m)	m³	1. 굴삭기(0.70m³) $q_1 = 0.70\text{m}^3$, $L = 1.25$, $f = 1/1.25 = 0.80$ $E = (0.55+0.45)/2-0.05 = 0.45$ $k = 0.90$, $C_m = 20\text{초}(135^\circ\text{선회})$ $Q = (3600\text{초} \times 0.70\text{m}^3 \times 0.90 \times 0.80 \times 0.45) / 20\text{초} = 40.82\text{m}^3/\text{hr}$	[공통]8-2-3 굴삭기

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
b-2	풍화암터파기 (수중, 대형브레이커, H=0~6m)	m³	1. 중기사용료 1) 대형브레이커(0.70m³):3.80m³/hr/(1/3) = 11.40m³/hr 2) 굴삭기(0.70m³):3.80m³/hr/(1/3) = 11.40m³/hr 3) 치즐소모량(0.70m³): 0.006본/hr/11.40m³/hr = 0.00053본/m³ 2. 파쇄물인양(굴삭기 0.70m³) q1 = 0.70m³, L = 1.30, E = (0.50+0.35)/2 = 0.43 f = 1/1.30 = 0.77, k = 0.70, Cm = 20초(135°선회) Q = (3600초×0.70m³×0.70×0.77×0.43)/20초 = 29.20m³/hr	[공통] 8-2-15-2 대형브레이커 (작업능력) [공통]8-2-3 굴삭기
b-3	연암터파기 (수중, 대형브레이커, H=0~6m)	m³	1. 중기사용료 1) 대형브레이커(0.70m³):3.80m³/hr 2) 굴삭기(0.70m³):3.80m³/hr 3) 치즐소모량(0.70m³): 0.006본/hr/3.80m³/hr = 0.0016본/m³ 2. 파쇄물인양(굴삭기 0.70m³) q1 = 0.70m³, L = 1.40, E = 0.35 f = 1/1.40 = 0.71, k = 0.55, Cm = 20초(135°선회) Q = (3600초×0.70m³×0.55×0.71×0.35)/20초 = 17.22m³/hr	[공통] 8-2-15-2 대형브레이커 (작업능력) [공통]8-2-3 굴삭기
b-4	경암터파기 (수중, 대형브레이커, H=0~6m)	m³	1. 중기사용료 1) 대형브레이커(0.70m³):2.00m³/hr 2) 굴삭기(0.70m³):2.00m³/hr 3) 치즐소모량(0.70m³): 0.030본/hr/2.00m³/hr = 0.0150본/m³ 2. 파쇄물인양(굴삭기 0.70m³) q1 = 0.70m³, L = 1.85, E = 0.35 f = 1/1.85 = 0.54, k = 0.55, Cm = 20초(135°선회) Q = (3600초×0.70m³×0.55×0.54×0.35)/20초 = 13.10m³/hr	[공통] 8-2-15-2 대형브레이커 (작업능력) [공통]8-2-3 굴삭기
1.02	되메우기밧다짐			
a	되메우기밧다짐 (기계90%+인력10%, 토사)	m³	1. 중기사용료(굴삭기 0.70m³, 기계90% 적용) q1 = 0.70m³, L = 1.25, C = 0.90, f = 0.9/1.25 = 0.72 k = 0.90, E = (0.75+0.65)/2 = 0.7, Cm = 18초(90°선회) Q1 = (3600초×0.70m³×0.90×0.72×0.70)/18초 = 63.50m³/hr Q = 63.50m³/hr/90% = 70.56m³/hr 2. 인력(10% 적용) 보통인부: (0.14인+0.11인)/2×10% = 0.013인 3. 기계다짐(래머, 80kg) A = 0.28m×0.33m = 0.092 m², E = 0.50 N = 36000회/hr, H = 0.15m, f = 1.00, P = 57회 Q = 0.092m²×36000회×0.15m×1.00×0.50/57회 = 4.36m³/hr	[공통]8-2-3 굴삭기 <u>[공통]3-2-1 인력흙다지기</u> [공통]8-2-11 래머
b	되메우기밧다짐 (기계90%+인력10%, 풍화암)	m³	1. 중기사용료(굴삭기 0.70m³, 기계90% 적용) q1 = 0.70m³, L = 1.30, C = 1.0, f = 1/1.30 = 0.77 k = 0.70, E = (0.65+0.45)/2 = 0.55, Cm = 18초(90°선회) Q1 = (3600초×0.70m³×0.70×0.77×0.55)/18초 = 41.50m³/hr Q = 41.50m³/hr/90% = 46.11m³/hr 2. 인력(10% 적용) 보통인부: (0.14인+0.11인)/2×10% = 0.013인 3. 기계다짐(래머, 80kg) A = 0.28m×0.33m = 0.092 m², E = 0.50 N = 36000회/hr, H = 0.15m, f = 1.00, P = 57회 Q = 0.092m²×36000회×0.15m×1.00×0.50/57회 = 4.36m³/hr	[공통]8-2-3 굴삭기 <u>[공통]3-2-1 인력흙다지기</u> [공통]8-2-11 래머



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
1.03	구조물기초깔기 (잡석)	m³	1. 잡석구입 및 운반:1.04m³(할증) 2. 고르기(불도저,19Ton) $D = 20m, L = 1.17, C = 0.95, f = 0.95/1.17 = 0.81$ $E = (0.60+0.35)/2 = 0.48, q_0 = 3.20m³$ $V1 = 75m/분(전진3단), V2 = 98m/분(후진3단)$ $e_0 = 0.96(운반거리20m), q_1 = 3.20m³ \times 0.96 = 3.07m³$ $Cm = 20m/75m/분 + 20m/98m/분 + 0.25분 = 0.72분$ $Q1 = (60분 \times 3.07m³ \times 0.81 \times 0.48) / 0.72분 = 99.47m³/hr$ $Q = 99.47m³(1/3) = 298.41m³/hr(작업의 제한요소가 적음)$	[공통]8-2-1 불도저
1.04	구조물기초다짐 (잡석)	m³	1. 조 건 1) 본 품은 소형 다짐장비를 사용한 뒤채우기 품 및 소운반, 고르기 및 다짐작업을 포함한다. 2. 잡석구입 및 운반:1.04m³(할증) 3. 인건비 보통인부 : 0.018 인/m³ 4. 중기사용료 1) 굴삭기(0.2m³) : 0.070 hr/m³ 2) 살수차(5500ℓ) : 0.010 hr/m³ 3) 진동롤러(핸드가이드식,0.7Ton) : 0.096 hr/m³	[공통]3-2-2 기초다짐 및 뒤채움(소형장비)
1.05	a 구조물뒷채움 구조물뒷채움 (잡석,대형장비)	m³	1. 조 건 1) 본 품은 대형 다짐장비를 사용한 뒤채우기 품 및 소운반, 고르기 및 다짐작업을 포함한다. 2. 잡석구입 및 운반:1.04m³(할증) 3. 인건비 보통인부 : 0.007 인/m³ 4. 중기사용료 1) 굴삭기(0.2m³) : 0.034 hr/m³ 2) 살수차(5500ℓ) : 0.008 hr/m³ 3) 진동롤러(10Ton) : 0.030 hr/m³ 4) 진동롤러(핸드가이드식,0.7Ton) : 0.028 hr/m³	[공통]3-2-3 기초다짐 및 뒤채움(대형장비)
	b 구조물뒷채움 (잡석,소형장비)	m³	1. 조 건 1) 본 품은 소형 다짐장비를 사용한 뒤채우기 품 및 소운반, 고르기 및 다짐작업을 포함한다. 2. 잡석구입 및 운반:1.04m³(할증) 3. 인건비 보통인부 : 0.018 인/m³ 4. 중기사용료 1) 굴삭기(0.2m³) : 0.070 hr/m³ 2) 살수차(5500ℓ) : 0.010 hr/m³ 3) 진동롤러(핸드가이드식,0.7Ton) : 0.096 hr/m³	[공통]3-2-2 기초다짐 및 뒤채움(소형장비)

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
1.06	물푸기	hr	1. 중기사용료 1) 양 수 기(D150mm):1hr 2) 디이젤 엔진(15Hp):1hr 3) 호 스(D150mm):1hr 2. 유지관리(1일 4회) - 가동시:(5분/회×4회/일)/60분 = 0.333hr - 보통인부:1인/일/8hr/일×0.333hr = 0.0416인	
a	물푸기 (양수기,D150mm)			
b	물푸기 (운반 및 설치)	개소	1. 운반 $V = 2500\text{m/hr}$, $T = 450\text{분}$, $D = 30\text{m}$, $t_1 = 25\text{분}$ $C_m = (30\text{m}/2500\text{m/hr}) \times 2 \times 60\text{분} + 25\text{분} = 26.44\text{분}$ $Q = 2\text{인} \times 26.44\text{분}/450\text{분}/8\text{hr} = 0.01469\text{인}$ 2. 설치비(인력운반공):0.01469인	[공통]1-5-1 소운반 및 인력운반
2	기성말뚝박기	m	1. 수량산출:말뚝 전체길이를 본수를 나누어 평균 m/분을 산정한다. 2. 말뚝재료비(A,B,C종): $10.20\text{m/본} \times 1.03(\text{할증}) = 10.506\text{m/본}$ 3. Pile 1 본당 향타비 - 장비조합: 유압파일해머 7Ton + 무한궤도크레인 50Ton $a_1 = 1.00(\text{N치 } 20\text{미만})$, $a_2 = 1.13(\text{N치 } 20\text{이상})$ $a = (1.00 \times 4\text{m/본}(\text{평균}) + 1.13 \times 6\text{m/본}(\text{평균}))/10\text{m/본} = 1.078$ $T_a = 48\text{분/본}(\text{파일규격에따른 시공시간, } \ell = 15\text{m이하})$ $T_b = 1.078 \times 48\text{분/본} = 51.744\text{분/본}$ $Q = 60\text{분}/51.744\text{분/본} = 1.16\text{본/hr}$ 1) 무한궤도크레인(50Ton):1.160본/hr 2) 유압파일해머(7Ton):1.160본/hr 3) 리더(24m,고정형):1.160본/hr 4) 지게차(5Ton): $1.160\text{본/hr}/0.30 = 3.866\text{본/hr}$ 4. 작업조 편성 1) 비 계 공: $2\text{인}/8\text{hr}/1.160\text{본/hr} = 0.216\text{인/본}$ 2) 보통인부: $2\text{인}/8\text{hr}/1.160\text{본/hr} = 0.216\text{인/본}$ 3) 잡재료및손료(직접노무비의 17%) 5. PHC말뚝 모래 속채움(두부보강 제품을 사용할 경우 속채움모래 제외) 1) 모래운반비 수량: $\pi \times 0.34\text{m}^2/4 \times (10\text{m/본} - 1.15\text{m/본}) \times 1.10(\text{할증})$ $= 0.884\text{m}^3/\text{본}$ 2) 채움비(보통인부): $0.884\text{m}^3/\text{본} \times 0.1\text{인}/\text{m}^3 = 0.0884\text{인/본}$ 6. m당 단가환산:전체금액 계산후 본당 평균길이를 나누어 계상한다.	[공통]8-2-26 유압파일해머
2.01	PHC말뚝박기 (D500mm×80T)			
a	PHC말뚝박기 (직접향타)			



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
b	PHC말뚝박기 (천공및말뚝조성)	m	<p>※ 본품은 예시의 품으로 말뚝규격 및 현장조건에 따라 변수 및 요율을 조정한다.</p> <p>1. 작업조건</p> <p>1) 본 품은 강관말뚝 및 기성콘크리트말뚝(말뚝직경 400~800mm)의 천공, 말뚝조성작업, 장비조립 및 해체 등의 작업이 포함된 것이다.</p> <p>2) 현장작업조건을 고려하여 <u>투입장비 및 수량(적용시간)을</u> 변경할 수 있다.</p> <p>3) 장비편성</p> <p>① 파일천공전용장비:40~135Ton 1대(리더포함)</p> <p>② 오거(스크류,케이싱):59.68~149.20kW 각 1대</p> <p>③ 발전기:450kW 1대(오거 구동용)</p> <p>④ 발전기:100kW 1대(믹서플랜트 구동용)</p> <p>⑤ 발전기:50kW 1대(용접용)</p> <p>⑥ 공기압축기:21.0m³/분 1대(오거비트)</p> <p>⑦ 지게차:5Ton 1대(파일운반)</p> <p>⑧ 굴삭기:0.20m³ 1대(배토처리)</p> <p>⑨ 크레인(50Ton): 1대(파일근입/운반)</p> <p>2. 작업소요시간</p> <p>∴ 말뚝 총 굴착길이: L=444m+30m+50m+0 m=524.00m</p> <p>∴ 말뚝 본당 평균길이: LL2=524m/50본=10.48m/본</p> <p>1) 준비시간: T1=5분/본(이동 및 위치잡기)</p> <p>2) 천공시간: T2=Σ(L1(지층별굴착연장) ×t1(지층별굴착시간,m당))</p> <p>① 오거천공시간(TT21)</p> <p>L1 (토사) = 444m(총굴착연장)</p> <p>L2 (풍화암) = 30m(총굴착연장)</p> <p>a10 (토사) = (0.91+1.18)/2=1.0분/m(평균,굴착시간)</p> <p>a20 (풍화암) = 4.99분/m(굴착시간)</p> <p>천공시간: TT2=((444 m×1분)+(30m×4.99분))=593.70분</p> <p>- 본당오거천공시간:TT21=(593.7분/본)/50본=11.874분/본</p> <p>② 해머천공시간(TT31)</p> <p>L3 (연암) = 50m(총굴착연장)</p> <p>L4 (경암) = 0m(총굴착연장)</p> <p>a30 (연암,해머비트) = 10.48분/m(굴착시간)</p> <p>a40 (경암,해머비트) = 14.61분/m(굴착시간)</p> <p>천공시간: TT3=((50m×10.48분)+(0m×14.61분))=524.000분</p> <p>- 본당 해머천공시간:</p> <p>TT31=(524분/본)/50본=10.480분/본</p> <p>③ 본당 천공시간(T2)=오거천공시간+비트천공시간</p> <p>∴ 본당 천공시간:</p> <p>T2=11.874분/본+10.48분/본=22.354분/본</p> <p>3) 말뚝근입및항타: T3=8분/본</p> <p>4) 그라우팅: T4=4분/본</p> <p>5) 용접: T5=<u>0분/본(병행작업으로 미적용)</u>, 천공홀에서 직접 용접시추가 계상)</p> <p>6) 작업계수: f = <u>0.75</u></p> <p>∴ Pile 1본당 작업소요시간:</p> <p>TT=(5분+22.354분+8분+4분)/<u>0.75=52.472분/본</u></p> <p>∴ Q = <u>52.472 분/본</u></p>	[공통]5-3-1 기성말뚝기초

번호	공	종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
				<p>3. 수량산출 : 말뚝 전체길이와 본수를 나누어 평균 m/본 을 산정한다.</p> <p>4. 말뚝재료비</p> <p>1) 고강도콘크리트파일(PHC파일): 10.68m×1.03(할증)</p> <p>5. 말뚝조성(인력편성)</p> <p>1) 보 링 공: 1인/일/8hr×(52.472분/본/60분)=0.109hr/본</p> <p>2) 기계설비공: 1인/일/8hr×(52.472분/본/60분)=0.109hr/본</p> <p>3) 특별 인부: 2인/일/8hr×(52.472분/본/60분)=0.218hr/본</p> <p>4) 보통 인부: 1인/일/8hr×(52.472분/본/60분)=0.109hr/본</p> <p>5) 용 접 공: 0.5인/일/8hr×(52.472분/본/60분)=0.055hr/본</p> <p>6) 부속장비(그라우팅 장비, 용접 장비, 드롭해머 등)의 경비 : 인력품의 16%</p> <p>7) 소모자재(용접봉, 오거스크류, 오거헤드, 케이싱 등)의 손로 : 인력품의 28%</p> <p>6. 중기사용료</p> <p>∴ 말뚝직경 500~600mm 미만인 경우</p> <p>1) 파일천공전용장비(100Ton이하, 천공길이20m미만):</p> <p>재료비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>2) 오거(스크류, 89.52~111.90kW, 89.52kW적용, 천공길이20m미만):</p> <p>재료비:1대×(11.874분/60분)=0.198hr/본</p> <p>노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>3) 오거(케이싱, 89.52~111.90kW, 89.52kW적용, 천공길이20m미만):</p> <p>재료비:1대×(11.874분/60분)=0.198hr/본</p> <p>노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>경 비:1대×(49.193분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>4) 발전기(450kW, 오거구동용):</p> <p>재료비:1대×(11.874분/60분)=0.198hr/본</p> <p>노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>경 비:1대×(49.193분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>5) 발전기(100kW, 믹서플랜트구동용):</p> <p>재료비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>6) 발전기(50kW, 용접용):</p> <p>재료비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>7) 공기압축기(21.0m³/min, 오거비트시):</p> <p>재료비:1대×(11.874분/60분)=0.198hr/본</p> <p>노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>8) 공기압축기(25.5m³/min, 해머비트시):</p> <p>재료비:1대×(10.480분/본/60분)=0.175hr/본</p> <p>노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p>	



번호	공	종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
				<p>9) 지게차(5Ton,파일운반): 재료비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본 노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본 경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>10) 굴삭기(0.20m³,배토처리): 재료비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본 노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본 경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>11) 크레인(50Ton,파일근입/운반): 재료비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본 노무비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본 경 비:1대×(52.472분/본/60분)=0.875hr/본</p> <p>7. 해머비트 손료 1) Button Bit 손료 소모율(연암및경암,평균): 1/209m/개=0.0048개/m 2) Air Hammer 손료 소모율(연암및경암,평균): 1/1,563m/개=0.0006개/m</p> <p>8. m당 단가환산:전체금액 계산후 본당 평균길이로 나누어 계상한다.</p>	

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
2.02	강관말뚝박기 (D508mm×12T)			
a	강관말뚝박기 (직접항타)	m	1. 수량산출:말뚝 전체길이와 본수를 나누어 평균 m/본을 산정한다. 2. 재 료 비 1) 말뚝대(D508mm×12T):10.25m×1.05(할증) = 10.762m 2) 고재대:(146.8kg/m×10.25m×1.05)-(146.8kg/m×10.25m×1.00) = 75.235kg/본 3. Pile 1 본당 항타비 - 장비조합: 유압파일 햄머 5Ton + 무한케도 크레인 35Ton a1 = 1.00(N치 20미만) , a2 = 1.19(N치 20이상) a = (1.00×4m/본(평균)+1.19×6m/본(평균))/10m/본 = 1.114 b = 1분/본(강관두께 계수,t = 12mm,ℓ = 16m이하) Ta = 58분/본(파일규격에따른 시공시간,ℓ = 16m이하) Tc = 1.114×1분/본×58분/본 = 64.612분/본 Q = 60분/64.612분/본 = 0.929분/hr 1) 무한케도크레인(35Ton):0.929분/hr 2) 유압파일 햄머(5Ton):0.929분/hr 3) 리더(24m,고정형):0.929분/hr 4) 지게차(5Ton):0.929분/hr/0.30 = 3.097분/hr 4. 작업조 편성 1) 비 계 공:2인/8hr/0.929분/hr = 0.269인/본 2) 보통인부:2인/8hr/0.929분/hr = 0.269인/본 3) 용접공(이음필요시): 1인/8hr/0.929분/hr = 0.135인/본 4) 잡재료및손료(직접노무비의 17%) 5. m당 단가환산:전체금액 계산후 본당 평균길이로 나누어 계상한다.	[공통]8-2-26 유압파일해머
b	강관말뚝박기 (천공및말뚝조성)	m	※ 본품은 예시의 품으로 말뚝직경 및 현장조건에 따라 변수 및 요율을 조정한다. 1. 작업조건 1) 본 품은 강관말뚝 및 기성콘크리트말뚝(말뚝직경 400~800mm)의 천공 등의 작업이 포함된 것이다. 2) 현장작업조건을 고려하여 <u>투입장비 및 수량(적용시간)을</u> 변경할 수 있다. 3) 장비편성 ① 파일천공전용장비:40~135Ton 1대(리더포함) ② 오거(스크류,케이싱):59.68~149.20kW 각 1대 ③ 발전기:450kW 1대(오거 구동용) ④ 발전기:100kW 1대(믹서플랜트 구동용) ⑤ 발전기:50kW 1대(용접용) ⑥ 공기압축기:21.0m³/분 1대(오거비트) ⑦ 지게차:5Ton 1대(파일운반) ⑧ 굴삭기:0.20m³ 1대(배토처리) ⑨ 크레인(50Ton): 1대(파일근입/운반)	[공통]5-3-1 기성말뚝기초



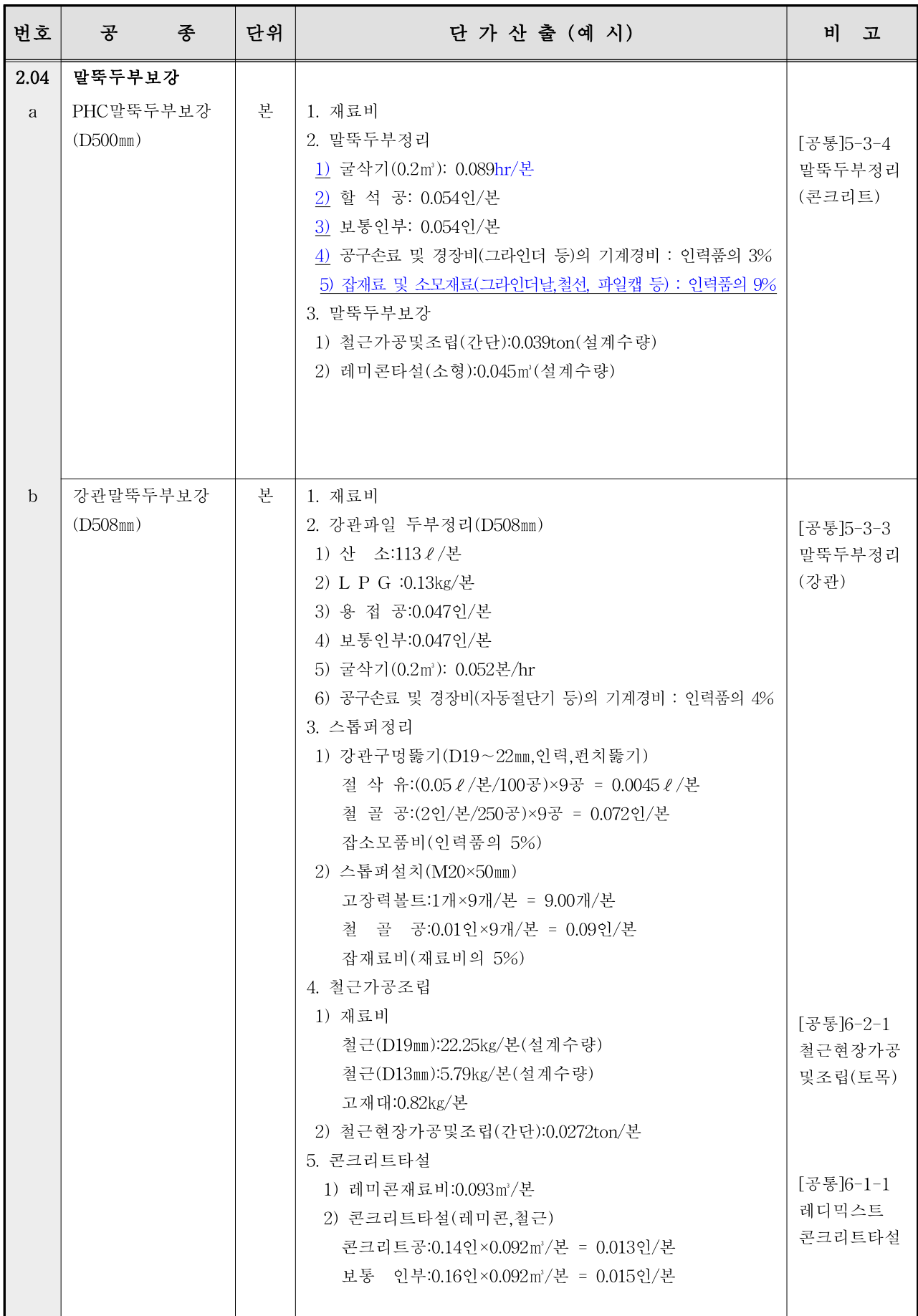
번호	공	종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
				<p>2. 작업소요시간</p> <p>∴ 말뚝 총 굴착길이: $L=444m+30m+50m+0m=524.00\text{ m}$</p> <p>∴ 말뚝 분당 평균길이: $LL2=524m/50\text{분}=10.48m/\text{분}$</p> <p>1) 준비시간: $T1=5\text{분}/\text{분}$(이동 및 위치잡기)</p> <p>2) 천공시간:</p> <p>$T2=\Sigma(L1(\text{지층별굴착연장})\times t1(\text{지층별굴착시간,m당}))$</p> <p>① 오거천공시간(TT21)</p> <p>$L1(\text{토사}) = 444m(\text{총굴착연장})$</p> <p>$L2(\text{풍화암}) = 30m(\text{총굴착연장})$</p> <p>$a10(\text{토사}) = (0.91+1.18)/2=1.0\text{분}/m(\text{평균,굴착시간})$</p> <p>$a20(\text{풍화암}) = 4.99\text{분}/m(\text{굴착시간})$</p> <p>천공시간: $TT2=((444m\times 1\text{분})+(30m\times 4.99\text{분}))=593.70\text{분}$</p> <p>- 분당 오거천공시간:</p> <p>$TT21=(593.7\text{분}/\text{분})/50\text{분}=11.874\text{분}/\text{분}$</p> <p>② 해머천공시간(TT31)</p> <p>$L3(\text{연암}) = 50m(\text{총굴착연장})$</p> <p>$L4(\text{경암}) = 0m(\text{총굴착연장})$</p> <p>$a30(\text{연암,해머비트}) = 10.48\text{분}/m(\text{굴착시간})$</p> <p>$a40(\text{경암,해머비트}) = 14.61\text{분}/m(\text{굴착시간})$</p> <p>천공시간: $TT3=((50m\times 10.48\text{분})+(0m\times 14.61\text{분}))=524.00\text{분}$</p> <p>- 분당 해머천공시간: $TT31=(524\text{분}/\text{분})/50\text{분}=10.480\text{분}/\text{분}$</p> <p>③ 분당 천공시간(T2)=오거천공시간+비트천공시간</p> <p>- 분당 천공시간:</p> <p>$T2=11.874\text{분}/\text{분}+10.48\text{분}/\text{분}=22.354\text{분}/\text{분}$</p> <p>3) 말뚝근입및향타: $T3=8\text{분}/\text{분}$</p> <p>4) 그라우팅: $T4=4\text{분}/\text{분}$</p> <p>5) 용접: $T5=0\text{분}/\text{분}$(<u>병행작업으로 미적용</u>, 천공홀에서 직접 용접시추가 계상)</p> <p>6) 작업계수: $f = 0.75$</p> <p>∴ Pile 1분당 작업소요시간:</p> <p>$TT=(5\text{분}+22.354\text{분}+8\text{분}+4\text{분})/0.75=52.472\text{분}/\text{분}$</p> <p>∴ $Q = 52.472\text{ 분}/\text{분}$</p> <p>3. 수량산출 : 말뚝 전체길이와 본수를 나누어 평균 m/분 을 산정한다.</p> <p>4. 재료비</p> <p>1) 말뚝재료비(D508mm×12T): $10.73m\times 1.05(\text{할증})$</p> <p>2) 고재대: $((146.7\text{kg}/m\times 10.73m\times 1.05)-(146.7\text{kg}/m\times 10.73m\times 1.00))$</p> <p>5. 말뚝조성(인력편성)</p> <p>1) 보 링 공: $1\text{인}/\text{일}/8\text{hr}\times(52.472\text{분}/\text{분}/60\text{분})=0.109\text{hr}/\text{분}$</p> <p>2) 기계설비공: $1\text{인}/\text{일}/8\text{hr}\times(52.472\text{분}/\text{분}/60\text{분})=0.109\text{hr}/\text{분}$</p> <p>3) 특별 인부: $2\text{인}/\text{일}/8\text{hr}\times(52.472\text{분}/\text{분}/60\text{분})=0.218\text{hr}/\text{분}$</p> <p>4) 보통 인부: $1\text{인}/\text{일}/8\text{hr}\times(52.472\text{분}/\text{분}/60\text{분})=0.109\text{hr}/\text{분}$</p> <p>5) 용 접 공: $0.5\text{인}/\text{일}/8\text{hr}\times(52.472\text{분}/\text{분}/60\text{분})=0.055\text{hr}/\text{분}$</p> <p>6) 부속장비(그라우팅 장비,용접장비,드롭해머 등)의 경비 : 인력품의 16%</p> <p>7) 소모자재(용접봉,오거스크류,오거헤드,케이싱 등)의 손료 : 인력품의 28%</p> <p>6. 중기사용료</p> <p>∴ 말뚝직경 500~600mm 미만인 경우</p> <p>1) 파일천공전용장비(100Ton이하,천공길이20m미만):</p> <p>재료비: $1\text{대}\times(52.472\text{분}/\text{분}/60\text{분})=0.875\text{hr}/\text{분}$</p> <p>노무비: $1\text{대}\times(52.472\text{분}/\text{분}/60\text{분})=0.875\text{hr}/\text{분}$</p> <p>경 비: $1\text{대}\times(52.472\text{분}/\text{분}/60\text{분})=0.875\text{hr}/\text{분}$</p>	

번호	공	종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
				<p>2) 오거(스크류, 89.52~111.90kW, 89.52kW적용, 천공길이 20m미만): 재료비: 1대×(11.874분/60분)=0.198hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>3) 오거(케이싱, 89.52~111.90kW, 89.52kW적용, 천공길이 20m미만): 재료비: 1대×(11.874분/60분)=0.198hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(49.193분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>4) 발전기(450kW, 오거구동용): 재료비: 1대×(11.874분/60분)=0.198hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(49.193분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>5) 발전기(100kW, 믹서플랜트구동용): 재료비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>6) 발전기(50kW, 용접용): 재료비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>7) 공기압축기(21.0m³/min, 오거비트시): 재료비: 1대×(11.874분/60분)=0.198hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>8) 공기압축기(25.5m³/min, 해머비트시): 재료비: 1대×(10.480분/분/60분)=0.175hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>9) 지게차(5Ton, 파일운반): 재료비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>10) 굴삭기(0.20m³, 배토처리): 재료비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>11) 크레인(50Ton, 파일근입/운반): 재료비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 노무비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분 경 비: 1대×(52.472분/분/60분)=0.875hr/분</p> <p>7. 해머비트 손료 1) Button Bit 손료 소모율(연암및경암, 평균): 1/209m/개=0.0048개/m 2) Air Hammer 손료 소모율(연암및경암, 평균): 1/1,563m/개=0.0006개/m 8. m당 단가환산: 전체금액 계산후 분당 평균길이로 나누어 계상한다.</p>	



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
2.03	말뚝박기용천공 (공삭공)	m	<p>※ 본품은 예시의 품으로 말뚝직경 및 현장조건에 따라 변수 및 요율을 조정한다.</p> <p>1. 작업조건</p> <p>1) 본 품은 강관말뚝 및 기성콘크리트말뚝(말뚝직경 400~800mm)의 천공 등의 작업이 포함된 것이다.</p> <p>2) 현장작업조건을 고려하여 <u>투입장비 및 수량(적용시간)</u>을 변경할 수 있다.</p> <p>3) 장비편성</p> <p>① 파일천공전용장비:40~135Ton 1대(리더포함)</p> <p>② 오거(스크류,케이싱):59.68~149.20kW 각 1대</p> <p>③ 발전기:450kW 1대(오거 구동용)</p> <p>④ 공기압축기:21.0m³/분 1대(오거비트)</p> <p>⑤ 굴삭기:0.20m³ 1대(배토처리)</p> <p>2. 작업소요시간</p> <p>∴ 말뚝 총 굴착길이: L=150m+100m+0m+0m=250.00 m</p> <p>∴ 말뚝 본당 평균길이: LL2=250m/50본=5.0m/본</p> <p>1) 준비시간: T1=5분/본(이동 및 위치잡기)</p> <p>2) 천공시간:</p> <p>$T2 = \Sigma(L1(\text{지층별굴착연장}) \times t1(\text{지층별굴착시간, m당}))$</p> <p>① 오거천공시간(TT21)</p> <p>L1 (토사) = 150m(총굴착연장)</p> <p>L2 (풍화암) = 100m(총굴착연장)</p> <p>a10 (토사) =(0.91+1.18)/2=1.0분/m(평균,굴착시간)</p> <p>a20 (풍화암) =4.99분/m(굴착시간)</p> <p>천공시간: TT2=((150m×1분)+(100m×4.99분))=649.00분</p> <p>- 본당 오거천공시간:TT21=(649.0분/본)/50본=12.98분/본</p> <p>② 해머천공시간(TT31)</p> <p>L3 (연암) = 0m(총굴착연장)</p> <p>L4 (경암) = 0m(총굴착연장)</p> <p>a30 (연암,해머비트) =10.48분/m(굴착시간)</p> <p>a40 (경암,해머비트) =14.61분/m(굴착시간)</p> <p>천공시간: TT3=((0m×10.48분)+(0m×14.61분))=0.00분</p> <p>- 본당 해머천공시간:TT31=(0분/본)/50본=0.00분/본</p> <p>③ 본당 천공시간(T2)=오거천공시간+비트천공시간</p> <p>∴ 본당 천공시간: T2=12.98분/본+0.00분/본=12.98분/본</p> <p>3) 작업계수: f = <u>0.75</u></p>	[공통]5-3-1 기성말뚝기초

번호	공	종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
				<p>∴ Pile 1본당 작업소요시간: $TT=(5\text{분}+12.98\text{분})/0.75=23.973\text{분/본}$</p> <p>∴ Q = 23.973분/본</p> <p>3. 수량산출 : 말뚝 전체길이와 본수를 나누어 평균 m/본 을 산정한다.</p> <p>4. 말뚝조성(인력편성)</p> <p>1) 보 링 공: 1인/일/8hr×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.0499\text{hr/본}$</p> <p>2) 기계설비공: 1인/일/8hr×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.0499\text{hr/본}$</p> <p>3) 특별 인부: 2인/일/8hr×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.0999\text{hr/본}$</p> <p>4) 보통 인부: 1인/일/8hr×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.0499\text{hr/본}$</p> <p>5) 소모자재(용접봉,오거스크류,오거헤드,케이싱 등)의 손료 : 인력품의 28%</p> <p>5. 중기사용료</p> <p>∴ 말뚝직경 500~600mm 미만인 경우</p> <p>1) 파일천공전용장비(100Ton이하,천공길이20m미만): 재료비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$ 노무비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$ 경 비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$</p> <p>2) 오거(스크류,89.52~111.90kW,,천공길이20m미만): 재료비:1대×($12.98\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.216\text{hr/본}$ 노무비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$ 경 비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$</p> <p>3) 오거(케이싱,89.52~111.90kW,천공길이20m미만): 재료비:1대×($12.98\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.216\text{hr/본}$ 노무비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$ 경 비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$</p> <p>4) 발전기(450kW,오거구동용): 재료비:1대×($12.98\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.216\text{hr/본}$ 노무비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$ 경 비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$</p> <p>5) 공기압축기(21.0m³/min,오거비트시): 재료비:1대×($12.98\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.216\text{hr/본}$ 노무비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$ 경 비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$</p> <p>6) 공기압축기(25.5m³/min,해머비트시): 재료비:1대×($0.00\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.00\text{hr/본}$ 노무비:1대×($0.00\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.00\text{hr/본}$ 경 비:1대×($0.00\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.00\text{hr/본}$</p> <p>7) 굴삭기(0.18~0.20m³,배토처리,0.4T): 재료비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$ 노무비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$ 경 비:1대×($23.973\text{분/본}/60\text{분}$)=$0.400\text{hr/본}$</p> <p>6. 해머비트 손료</p> <p>1) Button Bit 손료 소모율(연암및경암,평균): 1/209m/개×0=0.000개/m</p> <p>2) Air Hammer 손료 소모율(연암및경암,평균): 1/1,563m/개×0=0.000개/m</p> <p>7. 장비조립 및 해체 : 말뚝박기에서 계상</p> <p>8. m당 단가환산:전체금액 계산후 본당 평균길이로 나누어 계상한다.</p>	



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
2.05	말뚝이음및선단보강			
a	PHC말뚝이음 (D500mm)	본	1. 말뚝조인트재료비 2. 강관전기용접: <u>말뚝박기에 노무비, 부속장비(용접장비), 소모자재(용접봉)등 포함.</u> 3. <u>말뚝이음 서비스홀 천공(필요시 반영):</u> <u>서비스홀 천공수×(15-1)m/총이음본수</u>	<u>[공통] 5-3-1</u> <u>기성말뚝기초</u>
b	강관말뚝이음 (D508.0mm)	본	1. 재료비(<u>설계수량</u>) 1) 강관운반(각종):3.840kg/본 2) 강관(40×20×23mm):0.160kg/본 3) 강관(30×12×6mm):0.75kg/본 4) 강관(50×1,506×4.5mm):2.93kg/본 5) 고재대:0.384kg/본 2. 용접비: <u>말뚝박기에 노무비, 부속장비(용접장비), 소모자재(용접봉) 등 포함.</u> 3. 절단비 1) 강관절단(수동절단,T=23mm):0.06m/본 2) 강관절단(수동절단,T=6mm):0.17m/본 3) 강관절단(수동절단,T=4.5mm):1.56m/본 4. <u>말뚝이음 서비스홀 천공(필요시 반영):</u> <u>서비스홀 천공수×(15-1)m/총이음본수</u>	[기계설비] 13-2-2 강관절단
c	강관말뚝선단보강 (D508.0mm)	본	1. 재료비 1) 강관운반(각종):25.242kg/본 2) 강관(200×1,624×9mm):25.242kg/본 3) 고재대:2.295kg 2. 강관용접(필렛하향,T=6mm):3.19m/본 3. 강관절단(수동절단,T=9mm):1.82m/본	[기계설비] 13-2-4 강관전기아크 용접 [기계설비] 13-2-2 강관절단
d	말뚝이음시험비 (비파괴검사)	회	1. 시험비 1) 말뚝이음 용접길이(m) × 비파괴검사비	견적단가
2.06	말뚝재하시험비			
a	동재하시험 (기성말뚝)	회	1. 재하장비 사용료 및 재하시험비(경비) : 1회 2. 재하시험 및 결과분석(경비) : 1회	견적단가
b	정재하시험 (기성말뚝)	회	1. 재하장비 사용료 및 시험준비비(경비) : 1회 2. 재하Frame설치 및 해체(경비) : 1회 3. 재하시험 및 결과분석(경비) : 1회 4. 재하장비 운반비(경비) : 1회	견적단가



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
2.07	말뚝그라우팅			
a	말뚝그라우팅(선단)	m³	<p>1.작업조건</p> <p>그라우팅 주입비용은 말뚝박기에 포함되었으며, 주입재 재료비만 계상한다.</p> <p>2. 그라우팅 재료비(물/시멘트 = 60%)</p> <p>1) 시멘트: $1090\text{kg}/\text{m}^3 / 40 \text{ kg}/\text{포} \times 1.03(\text{할증}) = 28.07 \text{ 포}/\text{m}^3$</p> <p>- 시멘트재료비: $28.07 \text{ 포}/\text{m}^3$</p> <p>- 시멘트운반비: $28.07 \text{ 포}/\text{m}^3$</p> <p>2) 감수제(21kg): $21\text{kg}/\text{m}^3$</p>	
b	말뚝그라우팅(주면)	m³	<p>1. 작업조건</p> <p>그라우팅 주입비용은 말뚝박기에 포함되었으며, 주입재 재료비만 계상한다.</p> <p>2. 그라우팅 재료비(물/시멘트 = 70%)</p> <p>1) 시멘트: $983\text{kg}/\text{m}^3 / 40\text{kg}/\text{포} \times 1.03(\text{할증}) = 25.31 \text{ 포}/\text{m}^3$</p> <p>- 시멘트재료비: $25.31 \text{ 포}/\text{m}^3$</p> <p>- 시멘트운반비: $25.31 \text{ 포}/\text{m}^3$</p> <p>2) 감수제(21kg): $21\text{kg}/\text{m}^3$</p>	
2.08	장비 조립 및 해체			
a	장비 조립 및 해체 (외부 반출/반입)	회	<p>1. 작업조건</p> <p>1) 본 품은 기성말뚝 시공장비(파일천공 전용장비 및 그라우팅 시스템 등)를 1회 조립 해체하는 기준이다.</p> <p>2) 크레인 규격은 양중능력 및 현장조건을 고려하여 적용한다.</p> <p>2. 장비조립 및 해체(조립 3일, 해체 1.5일)</p> <p>기계설비공: 1인×4.5일</p> <p>철 공: 2인×4.5일</p> <p>특별 인부: 1인×4.5일</p> <p>크레인 : 1대× 4.5일</p>	[공통] 5-3-1 기성말뚝기초
b	장비 조립 및 해체 (작업구간내 이동)	회	<p>1.작업조건</p> <p>1) 본 품은 기성말뚝 시공장비(파일천공 전용장비 및 그라우팅 시스템 등)를 1회 조립 해체하는 기준이다.</p> <p>2) 크레인 규격은 양중능력 및 현장조건을 고려하여 적용한다.</p> <p>2. 장비조립 및 해체(조립 2일, 해체 1일)</p> <p>기계설비공: 1인×3일</p> <p>철 공: 2인×3일</p> <p>특별 인부: 1인×3일</p> <p>크레인 : 1대× 3일</p>	[공통] 5-3-1 기성말뚝기초
3	현장타설콘크리트암거			
3.01	콘크리트타설			
a	바닥콘크리트타설 (무근,진동기제외,펌프차, 슬럼프 8~12cm,1회타설 100m³ 미만(50m³))	m³	<p>1. 적용범위</p> <p>본 품은 콘크리트펌프차(80m³/hr이상)를 활용한 콘크리트 타설에 적용하며 나머지 조건은 건설표준품셈을 참고하며 슬럼프치와 타설량은 현장여건에 따라 조정할수 있다.</p>	[공통]6-1-4-1 콘크리트 펌프차타설

번호	공	종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
				<p>2. 작업소요시간</p> <p>가. 전체작업소요시간(T) : 인력편성 노무비에 적용</p> $T = T_c + T_b$ <p>T_c : 콘크리트펌프차 운전시간 T_b : 인력에 의한 타설준비 및 마무리 시간</p> <p>나. 콘크리트 펌프차 운전시간(T_c) : 콘크리트 펌프차 운전시간 적용</p> <p>① $T_c = (t_1+t_2+t_3+t_4)/F$</p> <ul style="list-style-type: none"> - t_0 (타설량) = $50\text{m}^3/\text{회}$(예시) - t_1 (펌프차셋팅) = 20분 - t_2 (펌프차마감) = 20분 - t_3 (펌프차이동및재셋팅) = 30분/회당 - t_4 (펌프차타설,분) = $\text{기준시간} \times f_1 \times f_2 \times \text{타설량}$ - f_1 (시설유형) = 1.2(보통) - f_2 (믹서트럭 진입조건) = 1.2(보통) - F (작업계수) = 0.7(100m^3미만) <p>② T_b (타설준비 및 마무리시간) = 25분(100m^3미만)</p> <p>3. 콘크리트 펌프차(80m^3이상급인 36M, $80 \sim 95 \text{ m}^3/\text{hr}$적용)</p> <p>∴ 투입장비(펌프차)는 작업여건에 따라 장비규격을 변경하여 적용할수 있다.</p> <p>$t_1=20\text{분}$, $t_2=20\text{분}$, $t_3=(30\text{분}) \times 0=0\text{분}$(필요시반영) $t_4=1.15\text{분}(\text{기준시간}) \times 1.2 \times 1.2 \times 50(\text{m}^3, \text{타설량})=82.80\text{분}/\text{m}^3$ $F=0.7$ $T_c=(20\text{분}+20\text{분}+0\text{분}+82.8\text{분})/0.7=175.4\text{분}/\text{m}^3$ $T_{c1}=175.4\text{분}/60\text{분}=2.92\text{hr}/\text{회} \div 50\text{m}^3/\text{회}(\text{타설량})=0.0584\text{hr}/\text{m}^3$</p> <p>4. 인력편성</p> <p>∴ 본 편성인력은 콘크리트 진동기 사용 기준으로 진동기를 사용하지 않는 경우 콘크리트공과 특별인부를 각 1인 제외한다.</p> <p>∴ $T(\text{전체작업 소요시간}) = (175.4\text{분}/\text{m}^3 + 25\text{분}/\text{m}^3)/60\text{분}$ $= 3.34\text{hr}/\text{m}^3$</p> <p>1) 타설 및 진동기/면정리 : 콘크리트공 $\div 8\text{hr} \times (5-1)\text{인} \times 3.34\text{hr}/\text{m}^3 \div 50\text{m}^3(\text{타설량})$</p> <p>2) 타설보조/면정리(배관타설시 1인추가) : 특별인부 $\div 8\text{hr} \times (2-1)\text{인} \times 3.34\text{hr}/\text{m}^3 \div 50\text{m}^3(\text{타설량})$</p> <p>3) 현장정리및보조 : 보통인부 $\div 8\text{hr} \times 2\text{인} \times 3.34\text{hr}/\text{m}^3 \div 50\text{m}^3(\text{타설량})$</p> <p>4) 공구손료 및 경장비(콘크리트 진동기 등)의 기계경비와 잡재료비:인력품의 5%</p> <p>5. 양생비(무근)</p> <p>1) 보통인부: $0.22\text{인}/10\text{m}^3=0.022\text{인}$ 2) 제잡비(양생손료,기구손료):인력품의 31%</p>	<p>[공통]6-1-4-3 콘크리트 펌프차타설</p> <p>[공통]6-1-4-2 콘크리트 펌프차타설</p> <p>2016년 건설표준품셈 6-1-2-2 양생비</p>



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
b	구체콘크리트타설 (철근,펌프차,슬럼프15cm, 1회타설 100m ³ 미만(50m ³))	m ³	<p>1. 적용범위 본 품은 콘크리트펌프차(80m³/hr이상)를 활용한 콘크리트 타설에 적용하며 나머지 조건은 건설표준품셈을 참고하며 슬럼프치와 타설량은 현장여건에 따라 조정할수 있다.</p> <p>2. 작업소요시간 가. 전체작업소요시간(T) : 인력편성 노무비에 적용 $T = T_c + T_b$ $T_c : \text{콘크리트펌프차 운전시간}$ $T_b : \text{인력에 의한 타설준비 및 마무리 시간}$ 나. 콘크리트 펌프차 운전시간(Tc) : 콘크리트 펌프차 운전시간 적용 ① $T_c = (t_1 + t_2 + t_3 + t_4) / F$ - t0 (타설량) = 50m³/회(예시) - t1 (펌프차셋팅) = 20분 - t2 (펌프차마감) = 20분 - t3 (펌프차이동및재셋팅) = 30분/회당 - t4 (펌프차타설,분) = 기준시간×f1×f2×타설량 - f1 (시설유형) = 1.2(보통) - f2 (믹서트럭 진입조건) = 1.2(보통) - F (작업계수) = 0.7(100m³미만) ② Tb (타설준비 및 마무리시간) = 25분(100m³미만) 3. 콘크리트 펌프차(80m³이상급인 36M, 80~95 m³/hr적용) ∴ 투입장비(펌프차)는 작업여건에 따라 장비규격을 변경하여 적용할수 있다. t1=20분, t2=20분, t3=(30분)×0=0분(필요시반영) t4=1.25분(기준시간)×1.2×1.2×50(m³,타설량)=90.0분/회 F=0.7 $T_c = (20\text{분} + 20\text{분} + 0\text{분} + 90.0\text{분}) / 0.7 = 185.7\text{분/회}$ $T_{c1} = 185.7\text{분} / 60\text{분} = 3.09\text{hr/회} \div 50\text{m}^3/\text{회}(\text{타설량}) = 0.062\text{hr/m}^3$ 4. 인력편성 ∴ 본 편성인력은 콘크리트 진동기 사용 기준으로 진동기를 사용하지 않는 경우 콘크리트공과 특별인부를 각 1인 제외한다. ∴ T(전체작업소요시간)=(185.7분/m³+25분/m³)/60분 =3.51hr/회 1) 타설 및 진동기/면정리 : 콘크리트공÷8hr×5인×3.51hr/회÷50m³(타설량) 2) 타설보조/면정리(배관타설시 1인추가) : 특별인부÷8hr×2인×3.51hr/회÷50m³(타설량) 3) 현장정리및보조 : 보통인부÷8hr×2인×3.51hr/회÷50m³(타설량) 4) 공구손료 및 경장비(콘크리트 진동기등)의 기계경비와 잡재료비:인력품의 5% 5. 양생비(철근) 1) 보통인부:0.07인/10m³=0.007인 2) 제잡비(양생손료,기구손료):인력품의 41%</p>	<p>[공통]6-1-4-1 콘크리트 펌프차타설</p> <p>[공통]6-1-4-3 콘크리트 펌프차타설</p> <p>[공통]6-1-4-2 콘크리트 펌프차타설</p> <p>2016년 건설표준품셈 6-1-2-2 양생비</p>

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
3.02 a	거푸집 합판거푸집 (6회,H=0~7m)	m ²	1. 재료비 1) 합판(12mm):1.030m ² ×32.7/100 2) 각재:0.038m ³ ×32.7/100 3) 소모자재(박리재 등):주자재비의 11%적용 2. 노무비 1) 형틀목공:0.10인 2) 보통인부:0.02인 3. 공구손료 및 경장비 기계경비:인력품의1%	[공통]6-3-1 합판거푸집 설치및해체
	b 유로폼 (벽체,보통,H=0~7m)	m ²	1. 유로폼설치(H=0~7m이하) 1) 재료비 - 패널(600×1200mm):0.89매/10m ² - 내부패널((200+200)×1,200mm):0.03매/10m ² - 웨이지판:19.0개/10m ² - 플랫타이(ℓ=200mm):20.0개/10m ² - 강관파이프(D48.6mm):0.77m/10m ² - 호크·크램프:2.83개/10m ² - 소모재료 및 잡재료(박리재, 철선, 보조각재 등) : 패널 재료비의5% 2) 노무비 - 형틀목공:0.10인 - 보통인부:0.03인 3) 공구손료 및 경장비 기계경비:인력품의 3%	[공통]6-3-3 유로폼설치 및해체
	c 문양거푸집 (판넬)	m ²	1. 거푸집설치(합판, 유로폼 등)는 별도 계상한다. 2. 재 료 비(1회사용) 1) 문양거푸집: 1.0m ² 2) 잡재료 및 소모재료비(고정못 등): 주재료비의 2% 3. 설치 및 해체 1) 형틀목공 : 0.07인 2) 보통인부 : 0.03인	[공통]6-3-4 문양거푸집(판넬) 설치및해체
3.03 a a-1	구조물비계 강관비계 강관비계 (3개월,H=10m이하)	m ²	1. 본 품은 비계(발판 및 이동용 내부계단) 설치, 해체작업이 포함되어 있다. 2. 재료비(설계수량 적용) : 손율 적용 1) 강관, 비계기본틀, 장선틀, 가새 : 6% 2) 받침(조절받침)철물 : 9% 3) 조임,이음철물 : 12% 4) 철물(앵커용) : 100% 5) 작업발판 : 6% 3. 설치및해체 1) 비 계 공 : 0.05인 2) 보통인부 : 0.02인 3) 공구손료 및 경장비(전동드릴 등) : 인력품의 2%	[공통]2-7-1 강관비계 설치및해체 [공통]2-2-4 구조물비계 (손율)



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
a-2	강관비계 (3개월,H=10m초과 ~20m이하)	m ²	1. 본 품은 비계(발판 및 이동용 내부계단) 설치, 해체 작업이 포함되어 있다. 2. 재료비(설계수량 적용) : 손율 적용 1) 강관, 비계기본틀, 장선틀, 가새 : 6% 2) 받침(조절받침)철물 : 9% 3) 조임, 이음철물 : 12% 4) 철물(앵커용) : 100% 5) 작업발판 : 6% 3. 설치및해체 1) 비 계 공 : 0.06인 2) 보통인부 : 0.02인 3) 공구손료 및 경장비(전동드릴 등) : 인력품의 2%	[공통]2-7-1 강관비계 설치및해체 [공통]2-2-4 구조물비계 (손율)
a-3	강관비계 (3개월,H=20m초과 ~30m이하)	m ²	1. 본 품은 비계(발판 및 이동용 내부계단) 설치, 해체 작업이 포함되어 있다. 2. 재료비(설계수량 적용) : 손율 적용 1) 강관, 비계기본틀, 장선틀, 가새 : 6% 2) 받침(조절받침)철물 : 9% 3) 조임, 이음철물 : 12% 4) 철물(앵커용) : 100% 5) 작업발판 : 6% 3. 설치및해체 1) 비 계 공 : 0.07인 2) 보통인부 : 0.02인 3) 공구손료 및 경장비(전동드릴 등) : 인력품의 2%	[공통]2-7-1 강관비계 설치및해체 [공통]2-2-4 구조물비계 (손율)
b b-1	시스템비계 시스템비계 (3개월,H=10m이하)	m ²	1. 본 품은 비계(발판 및 내부계단 포함)설치, 해체작업이 포함되어 있다. 2. 재료비 재료비(설계수량 적용) : 건설표준품셈 [공통]2-2-4 구조물비계 손율 적용 3. 설치및해체 1) 비 계 공 : 0.04인 2) 보통인부 : 0.01인	[공통]2-7-2 시스템비계 설치및해체
b-2	시스템비계 (3개월,H=10m초과 ~20m이하)	m ²	1. 본 품은 비계(발판 및 내부계단 포함)설치, 해체작업이 포함되어 있다. 2. 재료비 재료비(설계수량 적용) : 건설표준품셈 [공통]2-2-4 구조물비계 손율 적용 3. 설치및해체 1) 비 계 공 : 0.05인 2) 보통인부 : 0.01인	[공통]2-7-2 시스템비계 설치및해체
b-3	시스템비계 (3개월,H=20m초과 ~30m이하)	m ²	1. 본 품은 비계(발판 및 내부계단 포함)설치, 해체작업이 포함되어 있다. 2. 재료비 재료비(설계수량 적용) : 건설표준품셈 [공통]2-2-4 구조물비계 손율 적용 3. 설치및해체 1) 비 계 공 : 0.06인 2) 보통인부 : 0.01인	[공통]2-7-2 시스템비계 설치및해체

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
c c-1	가설계단 경사형 (3개월, H=6m이하)	m ²	1. 본 품은 높이 6m이하에서 강관(Φ48.6mm) 조립형 발판을 사용하여 가설계단을 경사 형태로 조립 및 설치하는 기준이고 가설계단의 폭은 0.9m이하를 기준으로, 비계 및 발판 설치·해체 작업이 포함 되어 있다. 2. 재료비 1) 강관비계(D48.6×2.4mm) : $28.956\text{m}^2/\text{m}^2 \times 0.9\text{m}^2/\text{m} \times 6\% = 1.5636\text{m}^2/\text{m}$ 2) 조임철물(직교, 회전) : $37.037\text{개}/\text{m}^2 \times 0.9\text{m}^2/\text{m} \times 12\% = 4.0\text{개}/\text{m}$ 3) 발판(250×900) : $4.377\text{개}/\text{m}^2 \times 0.9\text{m}^2/\text{m} \times 6\% = 0.2363\text{개}/\text{m}$ 3. 설치및해체 1) 비 계 공 : $0.27\text{인}/\text{m}^2 \times 0.9\text{m}^2/\text{m} = 0.243\text{인}/\text{m}$ 2) 보통인부 : $0.09\text{인}/\text{m}^2 \times 0.9\text{m}^2/\text{m} = 0.081\text{인}/\text{m}$ 3) 공구손료 및 경장비(전동드릴 등)의 기계경비 : 인력품의 2%	[공통]2-7-5 경사형가설계단 설치및해체 [공통]2-2-4 구조물비계 (손율)
c-2	타워형 (3개월)	m ²	1. 본 품은 일체형 발판을 사용하여 가설계단을 타워 형태로 설치하는 기준이며, 가설계단 폭은 0.9m이하를 기준으로, 비계 및 발판 설치·해체 작업이 포함 되어 있다. 2. 재료비 재료비(설계수량 적용) : 건설표준품셈 [공통]2-2-4 구조물비계 손율 적용 3. 설치및해체 1) 비 계 공 : $0.20\text{인}/\text{m}^2 \times 0.9\text{m}^2/\text{m} = 0.180\text{인}/\text{m}$ 2) 보통인부 : $0.07\text{인}/\text{m}^2 \times 0.9\text{m}^2/\text{m} = 0.063\text{인}/\text{m}$ 3) 크레인(10Ton) : $0.06\text{hr}/\text{m}^2 \times 0.9\text{m}^2/\text{m} = 0.054\text{hr}/\text{m}$	[공통]2-7-6 타워형가설계단 설치및해체 [공통]2-2-4 구조물비계 (손율)
3.04 a a-1	구조물동바리 강관동바리 강관동바리 (3개월, H=2.5m이하)	공/m ³	1. 강관동바리(설치간격0.6m초과~0.8m이하) 1) 재 료 비 - 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 - 잡재료 및 소모재료(고정못 등) : 주재료비의 5% 2) 설치 및 해체 - 형틀목공 : $0.54\text{인}/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.054\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ - 보통인부 : $0.21\text{인}/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.021\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ 2. 강관동바리(설치간격0.6m이하) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~0.8m이하)의 : 120%적용 3. 강관동바리(설치간격0.8m초과) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~0.8m이하)의 : 90%적용	[공통]2-6-1 강관동바리 설치및해체 (토목)
a-2	강관동바리 (3개월, H=2.5m초과~3.5m이하)	공/m ³	1. 강관동바리(설치간격0.6m초과~0.8m이하) 1) 재 료 비 - 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 - 잡재료 및 소모재료(고정못 등) : 주재료비의 5% 2) 설치 및 해체 - 형틀목공 : $0.58\text{인}/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.058\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ - 보통인부 : $0.23\text{인}/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.023\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$	[공통]2-6-1 강관동바리 설치및해체 (토목)



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
a-3			2. 강관동바리(설치간격0.6m이하) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~0.8m이하)의 : 120%적용 3. 강관동바리(설치간격0.8m초과) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~0.8m이하)의 : 90%적용	
	강관동바리 (3개월,H=3.5m초과~4.2m이하)	공/m³	1. 강관동바리(설치간격0.6m초과~0.8m이하) 1) 재 료 비 - 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 - 잡재료 및 소모재료(고정못 등) : 주재료비의 5% 2) 설치 및 해체 - 형틀목공 : $0.63\text{인}/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.063\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ - 보통인부 : $0.25\text{인}/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.025\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ 2. 강관동바리(설치간격0.6m이하) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~0.8m이하)의 : 120%적용 3. 강관동바리(설치간격0.8m초과) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~0.8m이하)의 : 90%적용	[공통]2-6-1 강관동바리 설치및해체 (토목)
b b-1	시스템동바리 시스템동바리 (3개월,H=10m이하)	공/m³	1. 시스템동바리(설치간격0.6m초과~1.2m이하) 1) 재 료 비 - 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 설치 및 해체 - 형틀목공: $0.58/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.058\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ - 보통인부: $0.18/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.018\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ 3) 기계경비 - 크레인(15Ton): $0.17\text{hr}/10\text{공}/\text{m}^3=0.017\text{hr}/\text{공}/\text{m}^3$ 2. 시스템동바리(설치간격0.6m이하) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 120%적용 3) 기계경비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 120%적용 3. 시스템동바리(설치간격1.2m초과) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 90%적용 3) 기계경비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 90%적용	[공통]2-6-3 시스템동바리 설치및해체
b-2	시스템동바리 (3개월,H=10m초과~20m이하)	공/m³	1. 시스템동바리(설치간격0.6m초과~1.2m이하) 1) 재 료 비 - 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 설치 및 해체 - 형틀목공: $0.68/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.068\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ - 보통인부: $0.21/10\text{공}/\text{m}^3 = 0.021\text{인}/\text{공}/\text{m}^3$ 3) 기계경비 - 크레인(15Ton): $0.25\text{hr}/10\text{공}/\text{m}^3=0.025\text{hr}/\text{공}/\text{m}^3$ 2. 시스템동바리(설치간격0.6m이하) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용	[공통]2-6-3 시스템동바리 설치및해체

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
b-3			2) 노무비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 120%적용 3) 기계경비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 120%적용 3. 시스템동바리(설치간격1.2m초과) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 90%적용 3) 기계경비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 90%적용	
	시스템동바리 (3개월,H=20m초과 ~30m이하)	공/m ³	1. 시스템동바리(설치간격0.6m초과~1.2m이하) 1) 재 료 비 - 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 설치 및 해체 - 형틀목공: 0.87/10공/m ³ = 0.087인/공/m ³ - 보통인부: 0.27/10공/m ³ = 0.027인/공/m ³ 3) 기계경비 - 크레인(20Ton): 0.28hr/10공/m ³ =0.028hr/공/m ³ 2. 시스템동바리(설치간격0.6m이하) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 120%적용 3) 기계경비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 120%적용 3. 시스템동바리(설치간격1.2m초과) 1) 재료비(설계수량 적용) : 손율 6% 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 90%적용 3) 기계경비(설치간격0.6m초과~1.2m이하)의 : 90%적용	[공통]2-6-3 시스템동바리 설치및해체
c c-1	수평연결재(강관) 수평연결재(3개월)	m ²	1. 수평연결재(설치간격0.6m초과~0.8m이하) 1) 재 료 비 - 재료비(설계수량 적용) : 건설표준품셈 [공통]2-2-4 구조물비계 손율 적용 2) 설치 및 해체(1단 설치일 때) - 형틀목공: 0.02인 - 보통인부: 0.01인 2. 수평연결재(설치간격0.6m이하) 1) 재료비(설계수량 적용) : 건설표준품셈 [공통]2-2-4 구조물비계 손율 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~0.8m이하)의 : 120%적용 3. 수평연결재(설치간격0.8m초과) 1) 재료비(설계수량 적용) : 건설표준품셈 [공통]2-2-4 구조물비계 손율 적용 2) 노무비(설치간격0.6m초과~0.8m이하)의 : 90%적용	[공통]2-6-1 강관동바리 설치및해체 (토목)
3.05	시공이음면정리	m ²	1. 공기압축기(10.3m ³ /분,365cfm):0.16hr 2. 노무비(특별인부):0.13인 3. 공구손료(인력품의 3%)	[공통]6-1-12 콘크리트치평
3.06 a	신축이음 신축이음 (스티로폼,T=20mm)	m ²	1. 재료비 1) 스티로폼(T = 20mm):1.10m ² 2) 접착제:0.035kg 2. 설치비 1) 형틀목공 : 0.029인 2) 보통인부 : 0.006인	[건축]5-3-1 단열 발포폴리 스티렌설치 [공통] 6-3-10-2 채움재설치



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
b	다웰바설치 (D25×1,000mm)	개	1. 재료비 1) 원형봉강(D25×1,000mm):1.00m×3.85kg/m×1.03(할증) =3.96kg 2) 철근가공조립(간단):0.00385ton 3) P.V.C Pipe(D30mm):0.55m 4) P.V.C Cap(D35mm):1개 5) 녹막이페인트(2회):0.063㎡ 6) 채움제(브라운아스팔트):0.0003㎡ 2. 설치비 1) 형틀목공:0.043인 2) 보통인부:0.009인	[공통] 6-3-10-1 다웰바설치
c	충진재채움 (실런트,20×20mm)	m	1. 수량산출:0.02m×0.02m×1.0m×1400kg/㎡×1.20(할증) = 0.672kg 2. 재료비(실런트,비중,1.40):0.672kg 3. 설치비 1) 방수공:0.021인 2) 보통인부:0.004인 3) 공구손료:인력품의 1%	[공통] 6-3-10-3 실링마감
d	지수관설치 (PVC,200×5T)	m	1. 재료비 1) PVC 지수관(200×5T):1.04m 2) PVC 용접봉:0.042kg 3) 철 선(#8):0.210kg 2. 설 치 비 1) 특별인부:0.151인 2) 보통인부:0.116인 3) 공구손료 및 경장비(PVC 용접기 등)의 기계경비 : 인력품의 3%	[공통] 6-3-9-1 PVC용접
e	수평창지수재설치 (20×20mm)	m	1. 재료비 1) 지수재(20×20mm):1.04m 2. 설치비(재료비의 5%)	2016년도 국도건설공사 설계실무요령 4.구조물공
3.07	방수공			
a	아스팔트방수			
a-1	아스팔트방수 (벽체,2회)	㎡	1. 재료비 아스팔트(AP-3):2.0kg×2회 = 4.00kg 2. 설치비 1) 방수공:0.021인 2) 보통인부:0.005인 3. 외벽의 높이(H=10.8m초과부터)에 따라 품을 가산할수 있다.	[건축]6-5-2 액상형흡수방 지방수도포
a-2	아스팔트방수 (바닥,2회)	㎡	1. 재료비 아스팔트(AP-3):1.50kg×2회 = 3.00kg 2. 설치비 1) 방수공:0.021인 2) 보통인부:0.005인	[건축]6-5-2 액상형흡수방 지방수도포

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
3.08	배수시설			
a	배수뒗잡석채움 (소형장비)	m³	1. 조 건 1) 본 품은 소형 다짐장비를 사용한 뒗채우기 품 및 소운반, 고르기 및 다짐작업을 포함한다. 2. 잡석구입 및 운반:1.04m³(할증) 3. 인건비 보통인부 : 0.018 인/m³ 4. 중기사용료 1) 굴삭기(0.2m³) : 0.070 hr/m³ 2) 살수차(5500ℓ) : 0.010 hr/m³ 3) 진동롤러(핸드가이드식,0.7Ton) : 0.096 hr/m³	[공통]3-2-2 기초다짐뒗채움 (소형장비)
b	배수뒗잡석채움 (대형장비)	m³	1. 조 건 1) 본 품은 대형 다짐장비를 사용한 뒗채우기 품 및 소운반, 고르기 및 다짐작업을 포함한다. 2. 잡석구입 및 운반:1.04m³(할증) 3. 인건비 보통인부 : 0.007 인/m³ 4. 중기사용료 1) 굴삭기(0.2m³) : 0.034 hr/m³ 2) 살수차(5500ℓ) : 0.008 hr/m³ 3) 진동롤러(10Ton) : 0.030 hr/m³ 4) 진동롤러(핸드가이드식,0.7Ton) : 0.028 hr/m³	[공통]3-2-3 기초다짐뒗채움 (대형장비)
c	드레인보드설치 (T = 20mm)	m²	1. 드레인보드 설치 1) 재료비:1.05m² 2) 설치비(보통인부):0.006인 2. Pin 설치(콘크리트 Gun 사용기준) 1) 재료비:0.667개/m²×1.03(할증) = 0.687개/m² 2) 설치비(특별인부):1인/500m² = 0.002인/m² 3) 기구손료(재료비의 5%)	견적단가
d	부직포설치 (300g/m²)	m²	1. 재료비 1) 부직포(300g/m²):1.05m² 2) 잡재료비(재료비의 2%) 2. 설치비 1) 특별인부:0.09인/100m²=0.0009인/m² 2) 보통인부:0.05인/100m²=0.0005인/m²	[공통]5-2-1 매트부설
e	배수공설치			
e-1	배수공설치 (PVC pipe,D75mm)	m	1. 재료비(VG1,D75mm):1.02m 2. 설치비(재료비의 5%)	
e-2	배수공설치 (PVC pipe,D100mm)	m	1. 재료비(VG1,D100mm):1.02m 2. 설치비(재료비의 5%)	



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
3.09	스페이서설치			
a	스페이서설치 (벽체)	m ²	1. 재료비(벽체형):8개 2. 설치비(재료비의 5%)	
b	스페이서설치 (슬래브및기초)	m ²	1. 재료비(슬래브형):4개 2. 설치비(재료비의 5%)	
3.10	철근현장가공및조립			
a	철근현장가공및조립 (보통)	ton	1. 재료비(결속선,#20 0.9mm):6.50kg 2. 철근가공 1) 철 근 공:1.24인 2) 보통인부:0.45인 3) 기구손료(인건비의 2%) 3. 철근조립 1) 철 근 공:1.84인 2) 보통인부:0.75인	[공통]6-2-1 철근현장 가공및조립 (토목)
b	철근현장가공및조립 (복잡)	ton	1. 재료비(결속선,#20 0.9mm):8.00kg 2. 철근가공 1) 철 근 공:1.51인 2) 보통인부:0.50인 3) 기구손료(인건비의 2%) 3. 철근조립 1) 철 근 공:1.92인 2) 보통인부:0.80인	[공통]6-2-1 철근현장 가공및조립 (토목)
4	프리캐스트 제품암거			
4.01	바닥콘크리트타설			
a	바닥콘크리트타설 (무근,장비사용타설)	m ³	1. 적용범위 1) 본 품은 믹서트럭에서 콘크리트를 굴삭기로 공급받아 근 접된 타설위치에 직접 시공하는 기준이며 나머지 조건은 건설표준품셈을 참고하며 슬럼프와 타설량은 현장여건에 따라 조정할수 있다. 2. 타설인건비 1) 콘크리트공:0.06인 2) 보통인부:0.02인 3) 공구손료 및 경장비(콘크리트 진동기 등)의 기계경비 : 인력품의 2% 3. 중기사용료(굴삭기,0.6~0.8m ³):0.09hr 4. 양생비(무근) 1) 보통인부:0.22인/10m ³ =0.022인 2) 제잡비(양생손료,기구손료):인력품의 31%	[공통]6-1-1 레디믹스트 콘크리트타설 2016년 건설표준품셈 6-1-2-2 양생비

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
b	바닥콘크리트타설 (무근,진동기제외,펌프차, 슬럼프 8~12cm,1회타설 100m³ 미만(50m³))	m³	“3. 현장타설콘크리트 암거 3.01 콘크리트타설 a. 바닥콘크리트타설” 참조	
4.02 a	합판거푸집 (6회,H=0~7m)	m²	“3. 현장타설콘크리트 암거 3.02 거푸집 a. 합판거푸집” 참조	
4.03 a	조립식 암거 조립식 암거운반 (각종)	ton	1. 재료비 : 1m 2. 운 반 비 1) 상차비:공장상차도 2) 운반비:덤프트럭 24Ton적용 3) 하차비(타이어크레인)	견적단가
b b-1	부설 및 조립 부설 및 조립 (2.0×2.0m)	m	1. 운반(덤프트럭24ton 트럭, 50km 이내) 1) 적재:24ton/대/3.888ton/본 = 6회/대 - 목 기:30초/회/×6회/대 = 180초/대 - 회 전:30초/회/×6회/대 = 180초/대 - 풀 기:30초/회/×6회/대 = 180초/대 계:(180.00초/대+180.00초/대+180.00초)/대/60분 = 9분/대 2) 운반비 q1 = 1m/본×6회 = 6m/대, f=1.00, E=0.90 t1 = 9분/대(적재), t3 = 9분/대(적하), t4 = 0.42분/대 t2 = (50km/35km/hr(적재)+50km/35km/hr(공차)×60분=171.43분/대 t5 = 0.5분/대, t6 = 1.5분/대 Cm = 9분/대+171.43분/대+9분/대+0.42분/대+1.5분/대 = 191.35분/대 Q = 191.35분/대/(60분×1.00×0.90)/6.00m/대 = 0.591hr/m OH: 적재 또는 적하에 소요되는 시간이 10분을 초과할 때는 적재 또는 적하를 제외한 시간의 유류만을 계상 3) 하차비(10ton 타이어크레인) q0 = 1m/본(목기), f=1.00, E=0.50 t1 = 30초/본(목기), t2 = 30초/본(회전), t3 = 30초/본(풀기) Cm = 30초/본+30초/본+30초/본 = 90초/본 Q = (90.00초/본/(3600초×1.00×0.50))1m/본 = 0.05hr/m 4) 인건비(트럭위 1인+트럭아래 1인) ∴ 1일실작업시간:480분/일/60분/hr = 8hr/일 보통인부:2인/일/8hr/일/×0.050hr/m = 0.0125인/m 2. 재료비 1) 조립식암거(2.0×2.0m):1m 3. 설치비 1) 특별인부:0.180인 2) 보통인부:0.400인 4. 중기사용료(타이어크레인,15ton) : 0.19hr	견적단가 [공통]8-2-8 덤프트럭



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
b-2	부설 및 조립 (2.5×2.5m)	m	<p>1. 운반(덤프트럭24ton 트럭, 50km 이내)</p> <p>1) 적재:24ton/대/5.890ton/분 = 4회/대 - 목 기:30초/회/×4회/대 = 120초/대 - 회 전:30초/회/×4회/대 = 120초/대 - 풀 기:30초/회/×4회/대 = 120초/대 계:(120.00초/대+120.00초+120.00초/대)/60분 = 6분/대</p> <p>2) 운반비 $q1 = 1\text{m}/\text{분} \times 4\text{회} = 4\text{m}/\text{대}$, $f=1.00$, $E=0.90$ $t1 = 6\text{분}/\text{대}(\text{적재})$, $t3 = 6\text{분}/\text{대}(\text{적하})$, $t4 = 0.42\text{분}/\text{대}$ $t2 = (50\text{km}/35\text{km}/\text{hr}(\text{적재})+50\text{km}/35\text{km}/\text{hr}(\text{공차})) \times 60\text{분} = 171.43\text{분}/\text{대}$ $t5 = 0.5\text{분}/\text{대}$, $t6 = 1.5\text{분}/\text{대}$ $Cm = 6\text{분}/\text{대}+171.43\text{분}/\text{대}+6\text{분}/\text{대}+0.42\text{분}/\text{대}+1.5\text{분}/\text{대} = 185.35\text{분}/\text{대}$ $Q = 185.35\text{분}/\text{대}/(60\text{분} \times 1.00 \times 0.90)/4.00\text{m}/\text{대} = 0.858\text{hr}/\text{m}$ OH: 적재 또는 적하에 소요되는 시간이 10분을 초과할 때는 적재 또는 적하를 제외한 시간의 유류만을 계상</p> <p>3) 하차비(15ton 타이어크레인) $q0 = 1\text{m}/\text{분}(\text{목기})$, $f=1.00$, $E=0.50$ $t1 = 30\text{초}/\text{분}(\text{목기})$, $t2 = 30\text{초}/\text{분}(\text{회전})$, $t3 = 30\text{초}/\text{분}(\text{풀기})$ $Cm = 30\text{초}/\text{분}+30\text{초}/\text{분}+30\text{초}/\text{분} = 90\text{초}/\text{분}$ $Q = (90.00\text{초}/\text{분})/(3600\text{초} \times 1.00 \times 0.50)1\text{m}/\text{분} = 0.05\text{hr}/\text{m}$</p> <p>4) 인건비(트럭위 1인+트럭아래 1인) $\therefore 1\text{일실작업시간}:480\text{분}/\text{일}/60\text{분}/\text{hr} = 8\text{hr}/\text{일}$ 보통인부:2인/일/8hr/일/×0.050hr/m = 0.0125인/m</p> <p>2. 재료비 1) 조립식암거(2.5×2.5m):1m</p> <p>3. 설치비 1) 특별인부:0.250인 2) 보통인부:0.450인</p> <p>4. 중기사용료(타이어크레인, 20ton) : 0.30hr</p>	<p>견적단가</p> <p>[공통]8-2-8 덤프트럭</p>
b-3	부설 및 조립 (3.0×2.5m)	m	<p>1. 운반(덤프트럭24ton 트럭, 50km 이내)</p> <p>1) 적재:24ton/대/7.650ton/분 = 3회/대 - 목 기:30초/회/×3회/대 = 90초/대 - 회 전:30초/회/×3회/대 = 90초/대 - 풀 기:30초/회/×3회/대 = 90초/대 계:(90.00초/대+90.00초/대+90.00초)/대/60분 = 5분/대</p> <p>2) 운반비 $q1 = 1\text{m}/\text{분} \times 3\text{회} = 3\text{m}/\text{대}$, $f=1.00$, $E=0.90$ $t1 = 5\text{분}/\text{대}(\text{적재})$, $t3 = 5\text{분}/\text{대}(\text{적하})$, $t4 = 0.42\text{분}/\text{대}$ $t2 = (50\text{km}/35\text{km}/\text{hr}(\text{적재})+50\text{km}/35\text{km}/\text{hr}(\text{공차})) \times 60\text{분} = 171.43\text{분}/\text{대}$ $t5 = 0.5\text{분}/\text{대}$, $t6 = 1.5\text{분}/\text{대}$ $Cm = 5\text{분}/\text{대}+171.43\text{분}/\text{대}+5\text{분}/\text{대}+0.42\text{분}/\text{대}+1.5\text{분}/\text{대} = 183.35\text{분}/\text{대}$ $Q = 183.35\text{분}/\text{대}/(60\text{분} \times 1.00 \times 0.90)/3.00\text{m}/\text{대} = 1.132\text{hr}/\text{m}$ OH: 적재 또는 적하에 소요되는 시간이 10분을 초과할 때는 적재 또는 적하를 제외한 시간의 유류만을 계상 $q0 = 1\text{m}/\text{분}(\text{목기})$, $f=1.00$, $E=0.50$</p>	<p>견적단가</p> <p>[공통]8-2-8 덤프트럭</p>

번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
b-4			$t1 = 30\text{초/분(목기)}, t2 = 30\text{초/분(회전)}, t3 = 30\text{초/분(풀기)}$ $Cm = 30\text{초/분} + 30\text{초/분} + 30\text{초/분} = 90\text{초/분}$ $Q = 90.00\text{초/분} (3600\text{초} \times 1.00 \times 0.50) / 1.00\text{m/분} = 0.05\text{hr/m}$ 4) 인건비(트럭위 1인+트럭아래 1인) $\therefore 1\text{일실작업시간}: 480\text{분/일} / 60\text{분/hr} = 8\text{hr/일}$ $\text{보통인부}: 2\text{인/일} / 8\text{hr/일} \times 0.050\text{hr/m} = 0.0125\text{인/m}$ 2. 재료비 1) 조립식암거(3.0×2.5m): 1m 3. 설치비 1) 특별인부: 0.350인 2) 보통인부: 0.500인 4. 중기사용료(타이어크레인, 25ton) : 0.40hr	
	부설 및 조립 (3.0×3.0m)	m	1. 운반(덤프트럭24ton 트럭, 50km이내) 1) 적재: 24ton/대/8.325ton/분 = 3회/대 - 목 기: 30초/회/×3회/대 = 90초/대 - 회 전: 30초/회/×3회/대 = 90초/대 - 풀 기: 30초/회/×3회/대 = 90초/대 계: (90.00초/대+90.00초/대+90.00초/대)/60분 = 5분/대 2) 운반비 $q1 = 1\text{m/분} \times 3\text{회} = 3\text{m/대}, f=1.00, E=0.90$ $t1 = 5\text{분/대(적재)}, t3 = 5\text{분/대(적하)}, t4 = 0.42\text{분/대}$ $t2 = (50\text{km}/35\text{km/hr(적재)} + 50\text{km}/35\text{km/hr(공차)}) \times 60\text{분} = 171.43\text{분/대}$ $t5 = 0.5\text{분/대}, t6 = 1.5\text{분/대}$ $Cm = 5\text{분/대} + 171.43\text{분/대} + 5\text{분/대} + 0.42\text{분/대} + 1.5\text{분/대} = 183.35\text{분/대}$ $Q = 183.35\text{분/대} / (60\text{분} \times 1.00 \times 0.90) / 3.00\text{m/대} = 1.132\text{hr/m}$ OH: 적재 또는 적하에 소요되는 시간이 10분을 초과할 때는 적재 또는 적하를 제외한 시간의 유류만을 계상 3) 하차비(20ton 타이어크레인) $q0 = 1\text{m/분(목기)}, f=1.00, E=0.50$ $t1 = 30\text{초/분(목기)}, t2 = 30\text{초/분(회전)}, t3 = 30\text{초/분(풀기)}$ $Cm = 30\text{초/분} + 30\text{초/분} + 30\text{초/분} = 90\text{초/분}$ $Q = 90.00\text{초/분} (3600\text{초} \times 1.00 \times 0.50) / 1.00\text{m/분} = 0.05\text{hr/m}$ 4) 인건비(트럭위 1인+트럭아래 1인) $\therefore 1\text{일실작업시간}: 480\text{분/일} / 60\text{분/hr} = 8\text{hr/일}$ $\text{보통인부}: 2\text{인/일} / 8\text{hr/일} \times 0.050\text{hr/m} = 0.0125\text{인/m}$ 2. 재료비 1) 조립식암거(3.0×3.0m): 1m 3. 설치비 1) 특별인부: 0.450인 2) 보통인부: 0.600인 4. 중기사용료(타이어크레인, 30Ton): 0.40hr	견적단가 [공통]8-2-8 덤프트럭
	P.C 강선인장	개소	\therefore 본 품은 예시수량으로 12,φ12.7mm의 강연선 규격을 적용 1. 재료비 1) 결속선(#16): 0.005kg 2) P.C콘(7mm): 1조	[공통] 6-4-1-5 인장



번호	공 종	단위	단 가 산 출 (예 시)	비 고
			2. 노무비 1) 기계설비공:0.15인 2) 특별 인부:0.15인 3) 보통 인부:0.08인 3. 중기사용료(강연선인장기,250Ton):0.51hr 4. 공구손료 및 경장비(절단기,원치,발전기 등)의 기계경비 : 인력품의 5%	
d d-1	이음부처리 수팽창지수재설치 (20×20mm)	m	1. 재료비 1) 지수재(20×20mm):1.04m 2. 설치비(재료비의 5%)	2016년도 국도건설공사 설계실무요령 4.구조물공
d-2	수밀코킹설치 (실링재)	m	1. 재료비(코킹실링재):0.12 ℓ 2. 설치비 1) 방수공:0.021인 2) 보통인부:0.004인 3) 공구손료:인력품의 1%	[공통] 6-3-10-3 실링마감
e	모래갈기 (t = 50mm)	m³	1. 재료비(모래운반 및 구입):1.06m³ 2. 포설비(모터그레이더 3.6m) $I = 2.90m$ (Blade의 작업각도 60°일 때) $H = 0.05m$, $L = 1.15$, $C = 0.90$, $f = 0.90/1.15 = 0.78$, $t = 0.50$ 분 $V1 = 8km/hr$, $V2 = 9.0km/hr$, $E = 0.70$, $D = 50m$, $N = 1$ 회 $Cm = 0.06 \times (50m/8km/hr + 50m/9.0km/hr) + (2 \times 0.50 \text{분}) = 1.71$ 분 $Q = 60 \text{분} \times 2.90 \times 50m \times 0.05m \times 0.70 \times 0.78 / (1 \times 1.71 \text{분})$ $= 138.89m³/hr$ 3. 다짐(진동롤러, 자주식, 10ton) $V = 4km/hr$, $W = 1.90m$, $E = 0.80$, $N = 4$ 회, $f = 1.00$ $Q = (1000 \times 4km/hr \times 1.90m \times 0.05m \times 0.80 \times 1.00) / 4 \text{회} = 76m³/hr$	[공통]8-2-7 모터그레이더 [공통]8-2-9 롤러

RECORD HISTORY

Rev.0('14.12.31) 철도건설공사 수량 및 단가산출 표준의 구성체계를 KR CODE집에 맞추어 항목별 체계로 개정하여 사용자가 손쉽게 이용하는데 목적을 둠.

Rev.1('15.03.31) 2015년 상반기 건설공사 표준품셈 개정분을 반영하여 사용자 편의성 제공

Rev.2('15.12.31) 2015년 하반기 건설공사 표준품셈 개정분을 반영하여 사용자 편의성 제공

Rev.3('16.04.30) 2016년 상반기 건설공사 표준품셈 개정분을 반영하여 사용자 편의성 제공

Rev.4('16.12.31) 2016년 하반기 건설공사 표준품셈 개정분 등을 반영하여 사용자 편의성 제공

Rev.5('17.05.29) 2017년 상반기 건설공사 표준품셈 개정분 등을 반영하여 사용자 편의성 제공

Rev.6('17.09.12) 2017년 하반기 건설공사 표준품셈 개정분 등을 반영하여 사용자 편의성 제공

Rev.7('18.03.19) 2018년 상반기 건설공사 표준품셈 개정분 등을 반영하여 사용자 편의성 제공

Rev.8('19.04.02) 2019년 상반기 건설공사 표준품셈 개정분 등을 반영하여 사용자 편의성 제공

Rev.9('19.12.24) 2019년 하반기 신규공종단가 및 관련부서 개정 요구사항 등을 반영하여 사용자 편의성 제공

[Rev.10\('20.06.30\) 2020년 상반기 건설공사 표준품셈 개정분 등을 반영하여 사용자 편의성 제공](#)