

1. 数量総括表

数量総括表(1)

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	設計数量	摘 要
土 工				式	1	1	
	掘削工			式	1	1	
		掘削	現場制約有り	m3	11	10	
	法面整形工			式	1	1	
		法面整形	土砂、切土部、現場制約有り	m2	34.5	30	
	作業土工			式	1	1	
		床掘	土砂、現場制約有り	m3	33	30	
		〃	土砂、小規模	m3	5	5	
		埋戻	土砂、現場制約有り	m3	23	20	
		〃	土砂、小規模	m3	5	5	
	人力運搬工			式	1	1	
		人力運搬	L=20m	m3	19	20	
	残土処理工			式	1	1	
		土砂積込み		m3	114	110	
		土砂等運搬	土砂、小規模	m3	114	110	DID：無
		残土等処分	建設発生土	m3	114	110	処分場：輪島市内
法面工				式	1	1	
	法枠工			式	1	1	
		吹付法枠	F200-1500×1500 D10上下各2本計4本	m	529	529	施工規模 500m以上
		ラス張工		m2	341	340	施工規模 250m2以上500m2未満
		水切・間詰モルタル		m3	4	4	σ ck：18N/mm2
	吹付工			式	1	1	
		モルタル吹付	t=10cm	m2	95	95	枠内吹付
	植生工			式	1	1	
		植生基材吹付	t=3cm	m2	104	100	垂直高補正：無 枠内吹付
	鉄筋挿入工			式	1	1	現場条件Ⅱ
		削孔工	L=2.5m	m	121	121	削孔径65mm (SD345 D19)
		仮設足場の設置撤去		空m2	403	403	
		削孔機械の上下移動		回	2	2	
排水構造物工				式	1	1	
	側溝工			式	1	1	
		BF型側溝	BF-300	m	62	62	

数 量 総 括 表 (2)

[illegible]

2. 土 工

土工

1式当り

名 称	規 格	計 算 式			数 量	単位
掘削工 掘削	小規模標準以外	$V = 10.6$	$= 10.6$		10.6	m3
法面整形工 法面整形	土砂、切土部 現場制約有り	$A = 34.5$	$= 34.5$		34.5	m2
作業土工 床掘	土砂 現場制約有り	$V = 11.1 + 22.1$	$= 33.2$		33.2	m3
	小規模	$V = 5.2$	$= 5.2$		5.2	m3
			計 38.4			
埋戻し	土砂 現場制約有り	$V = 9.1 + 13.5$	$= 22.6$		22.6	m3
	小規模	$V = 4.8$	$= 4.8$		4.8	m3
			計 27.4			
人力運搬工 人力運搬		$V = (10.6 + 33.2) - 22.6 / 0.9$	$= 18.7$		18.7	m3
残土処理工 土砂等運搬	土砂	$V = (10.6 + 38.4) - 27.4 / 0.9$	$= 18.6$			
		$V = 18.6 + 95.8$	$= 114.4$		114.4	m3
残土等処分	建設発生土	$V = 114.4$	$= 114.4$		114.4	m3

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	掘削									
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
NO. 0	-	0. 0	0. 1	-	-						
NO. 1	10. 000	10. 0	0. 1	0. 10	1. 0						
NO. 1+8. 00	8. 000	18. 0	0. 1	0. 10	0. 8						
NO. 2	2. 000	20. 0	0. 1	0. 10	0. 2						
IP. 2 (NO. 2+2. 40)	2. 400	22. 4	0. 1	0. 10	0. 2						
NO. 2+6. 20	3. 800	26. 2	0. 5	0. 30	1. 1						
NO. 3	3. 800	30. 0	0. 5	0. 50	1. 9						
NO. 3+4. 70	4. 700	34. 7	0. 1	0. 30	1. 4						
IP. 7 (NO. 3+8. 60)	3. 900	38. 6	0. 8	0. 45	1. 8						
NO. 4+2. 00	3. 400	42. 0	0. 2	0. 50	1. 7						
NO. 4+5. 20	3. 200	45. 2	0. 1	0. 15	0. 5						
合計	45. 200				10. 6						

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	法面整形									
		距 離	法 長	平均法長	面 積	適 用	距 離	法 長	平均法長	面 積	適 用
NO. 0	-	0.0	0.0	-	-						
NO. 1	10.000	10.0	0.0	0.00	0.0						
NO. 1+8.00	8.000	18.0	0.0	0.00	0.0						
NO. 2	2.000	20.0	0.0	0.00	0.0						
IP. 2 (NO. 2+2.40)	2.400	22.4	0.0	0.00	0.0						
NO. 2+6.20	3.800	26.2	2.3	1.15	4.4						
NO. 3	3.800	30.0	2.6	2.45	9.3						
NO. 3+4.70	4.700	34.7	0.0	1.30	6.1						
IP. 7 (NO. 3+8.60)	3.900	38.6	3.0	1.50	5.9						
NO. 4+2.00	3.400	42.0	1.1	2.05	7.0						
NO. 4+5.20	3.200	45.2	0.0	0.55	1.8						
合計	45.200				34.5						

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	床掘 (現場制約有り)					床掘 (小規模)				
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
NO. 0	-	0. 0	0. 3	-	-		0. 0	0. 0	-	-	
NO. 1	10. 000	10. 0	0. 3	0. 30	3. 0		10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1+8. 00	8. 000	18. 0	0. 4	0. 35	2. 8		18. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2	2. 000	20. 0	0. 4	0. 40	0. 8		20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
IP. 2 (NO. 2+2. 40)	2. 400	22. 4	0. 4	0. 40	1. 0		22. 4	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2+6. 20	3. 800	26. 2	0. 3	0. 35	1. 3		26. 2	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3	3. 800	30. 0	0. 4	0. 35	1. 3		30. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3+4. 70	4. 700	34. 7	0. 0	0. 20	0. 9		34. 7	0. 4	0. 20	0. 9	
IP. 7 (NO. 3+8. 60)	3. 900	38. 6	0. 0	0. 00	0. 0		38. 6	0. 4	0. 40	1. 6	
NO. 4+2. 00	3. 400	42. 0	0. 0	0. 00	0. 0		42. 0	0. 4	0. 40	1. 4	
NO. 4+5. 20	3. 200	45. 2	0. 0	0. 00	0. 0		45. 2	0. 4	0. 40	1. 3	
合計	45. 200				11. 1					5. 2	

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	埋戻し(現場制約有り)					埋戻し (小規模)				
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	
NO. 0	-	0. 0	0. 2	-	-		0. 0	0. 0	-	-	
NO. 1	10. 000	10. 0	0. 3	0. 25	2. 5		10. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 1+8. 00	8. 000	18. 0	0. 3	0. 30	2. 4		18. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2	2. 000	20. 0	0. 3	0. 30	0. 6		20. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
IP. 2 (NO. 2+2. 40)	2. 400	22. 4	0. 3	0. 30	0. 7		22. 4	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 2+6. 20	3. 800	26. 2	0. 3	0. 30	1. 1		26. 2	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3	3. 800	30. 0	0. 3	0. 30	1. 1		30. 0	0. 0	0. 00	0. 0	
NO. 3+4. 70	4. 700	34. 7	0. 0	0. 15	0. 7		34. 7	0. 5	0. 25	1. 2	
IP. 7 (NO. 3+8. 60)	3. 900	38. 6	0. 0	0. 00	0. 0		38. 6	0. 3	0. 40	1. 6	
NO. 4+2. 00	3. 400	42. 0	0. 0	0. 00	0. 0		42. 0	0. 3	0. 30	1. 0	
NO. 4+5. 20	3. 200	45. 2	0. 0	0. 00	0. 0		45. 2	0. 3	0. 30	1. 0	
小計	45. 200				9. 1					4. 8	

3. 法 面 工

法面工

1式当り

名 称	規 格	計 算 式			数 量	単位
法枠工						
吹付枠	F200-1500×1500	L=	=	528.6	528.6	m
ラス張工		A=	=	340.7	340.7	m2
水切・間詰モルタル		V=	=	3.9	3.9	m3
吹付工						
モルタル吹付	t=10cm	A=	=	94.6	94.6	m2
植生工						
植生基材吹付	t=3cm	A=	=	104.3	104.3	m2
鉄筋挿入工						
鉄筋挿入材料	SD345 D19 L=2.5m	N= 55.00	=	55.0	55.0	本
削孔工		L=	=	121.0	121.0	m
注入打設工		V=	=	0.6	0.6	m3
グラウト注材料	セメントミルク	V=	=	0.6	0.6	m3
仮設足場の設置・撤去		A=	=	402.5	402.5	空m2
削孔機の上下移動		N= 3 段数 - 1	=	2	2	回

F200-1500×1500 吹付法枠工 数量表																
梁長さ	縦梁番号 (m)							横梁番号 (m) と交点数						外周枠		
	番号	(m)	番号	(m)	番号	(m)	番号	(m)	(個)	番号	(m)	(個)	番号	(m)		
	LV1	7.1	LV11	6.5	LV21	5.5	LV31	9.6	LH1	47.8	32			L1	54.1	
	LV2	7.1	LV12	6.7	LV22	5.8	LV32	9.9	LH2	49.5	33			L2	13.9	
	LV3	7.1	LV13	6.5	LV23	6.1	LV33	9.5	LH3	48.9	33			L3	61.8	
	LV4	7.1	LV14	6.1	LV24	6.4			LH4	48.3	33					
	LV5	7.1	LV15	4.7	LV25	5.9			LH5	1.5	1					
	LV6	6.7	LV16	5.3	LV26	5.2			LH6	5.1	4					
	LV7	5.8	LV17	6.0	LV27	5.3			LH7	7.6	6					
	LV8	6.0	LV18	6.3	LV28	6.4										
	LV9	6.2	LV19	6.3	LV29	7.5										
LV10	6.3	LV20	5.9	LV30	8.6											
小計		66.5		60.3		62.7		29.0		208.7	142				129.8	
合計	総縦枠長 218.5							総横枠長 208.7 交点数 142						外周枠 129.8		
総のり枠長	式) 総のり枠長＝外周枠＋縦梁＋横梁－（交点数×梁幅） ＝ 129.8 ＋ 218.5 ＋ 208.7 －（ 142 × 0.2 ） ＝ 528.6 m															
水切・間詰モルタル	式) 間詰モルタル体積 水切・間詰モルタル（法尻部）数量表参照 ＝ 0.3 m3															
	式) 水切りモルタル体積＝枠幅×水切りモルタル斜長×1/2×水切りモルタル延長（勾配1：1.0と仮定）															
	＝	208.7	－	0.2	×	142	＝	180.3								
	＝	0.2	×	0.2	×	1/2	×	180.3								
														合計	＝	3.9 m3
ラス張工	全体面積 展開図面より														340.7 m2	
枠内処理工	式) 枠内面積＝施工面積－枠面積（枠面積＝法枠長×枠幅）-水切り面積															
	＝	0.2	×	180.3	＝	36.1										
	＝	340.7	－	528.6	×	0.2	－	36.1						＝	198.9	
	このうちモルタル吹付面積 展開図面より														162.0	
	よって、モルタル吹付の面積を算出する															
	＝	162.0	÷	340.7	×	198.9								＝	94.6 m2	
	植生基材吹付の面積を算出する															
	＝	198.9	－	94.6											＝	104.3 m2

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	間詰モルタル									
		距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	体 積	適 用
NO. 0	-	0. 0		-	-						
NO. 1	10. 000	10. 0	0. 009	0. 0045	0. 05						
NO. 1+8. 00	8. 000	18. 0	0. 008	0. 0085	0. 07						
NO. 2	2. 000	20. 0	0. 007	0. 0075	0. 02						
IP. 2 (NO. 2+2. 40)	2. 400	22. 4	0. 007	0. 0070	0. 02						
NO. 2+6. 20	3. 800	26. 2	0. 008	0. 0075	0. 03						
NO. 3	3. 800	30. 0	0. 007	0. 0075	0. 03						
NO. 3+4. 70	4. 700	34. 7	0. 000	0. 0035	0. 02						
IP. 7 (NO. 3+8. 60)	3. 900	38. 6	0. 010	0. 0050	0. 02						
NO. 4+2. 00	3. 400	42. 0	0. 006	0. 0080	0. 03						
NO. 4+5. 20	3. 200	45. 2	0. 010	0. 0080	0. 03						
合計	45. 200				0. 32						

鉄筋挿入工 数量計算書

●施工本数、削孔長、グラウト注入量数量計算
計算条件： 頭部余長 LS： 0.10 m 余掘 Lt： 0.00 m
のり面工の高さ H： 0.20 m 注入量割増係数 K： 1.4

鉄筋挿入工数量表

規格	本数 N (本)	削孔径 d (mm)	鋼材長		削 孔 長		グ ラウト材 m3	
			ℓ (m/本)	ℓ*N (m)	Σ L (m/本)	Σ L*N (m)	$\frac{\pi \times \phi^2}{4} \times LB \times K$	累計
SD345 D19	55	65.0	2.5	137.5	2.20	121.0	0.010	0.550
合 計	55			137.5		121.0		0.550

※展開図参照
※注入量は割増しを含む数量
 $V = (d/2)^2 \times \pi \times \Sigma L \times N \times K$

●鉄筋挿入工材料数量計算（1本あたり） SD345 D19

項 目	規 格	単位	数 量	備 考
異形棒鋼ロックボルト	SD345 D19 L=2.50m メッキ	本	1.0	
ASメッキコマナット	D19N	個	1.0	
K-1スペーサー	D19-65	個	2.0	
メッキ付角座金	150×150×9(Φ45)	枚	1.0	

●グラウト注入材料数量計算（1m³あたり）

項 目	規 格	単位	数 量	備 考
セメント	普通ポルトランド	t	1.23	
水		L	615	
混和剤	シーカセムFLC4000	L	12.3	

土 積 計 算 書

測 点	点 間 距 離	足 場									
		距 離	面積	平均面積	面 積	適 用	距 離	面 積	平均面積	面 積	適 用
NO. 0	-	0. 0	10. 8	-	-						
NO. 1	10. 000	10. 0	9. 4	10. 10	101. 0						
NO. 1+8. 00	8. 000	18. 0	10. 5	9. 95	79. 6						
NO. 2	2. 000	20. 0	10. 8	10. 65	21. 3						
IP. 2 (NO. 2+2. 40)	2. 400	22. 4	11. 9	11. 35	27. 2						
NO. 2+6. 20	3. 800	26. 2	9. 2	10. 55	40. 1						
NO. 3	3. 800	30. 0	8. 1	8. 65	32. 9						
NO. 3+4. 70	4. 700	34. 7	10. 6	9. 35	43. 9						
IP. 7 (NO. 3+8. 60)	3. 900	38. 6	9. 8	10. 20	39. 8						
NO. 4+2. 00	3. 400	42. 0	0. 0	4. 90	16. 7						
NO. 4+5. 20	3. 200	45. 2	0. 0	0. 00	0. 0						
合計	45. 200				402. 5						

4. 排 水 構 造 物 工

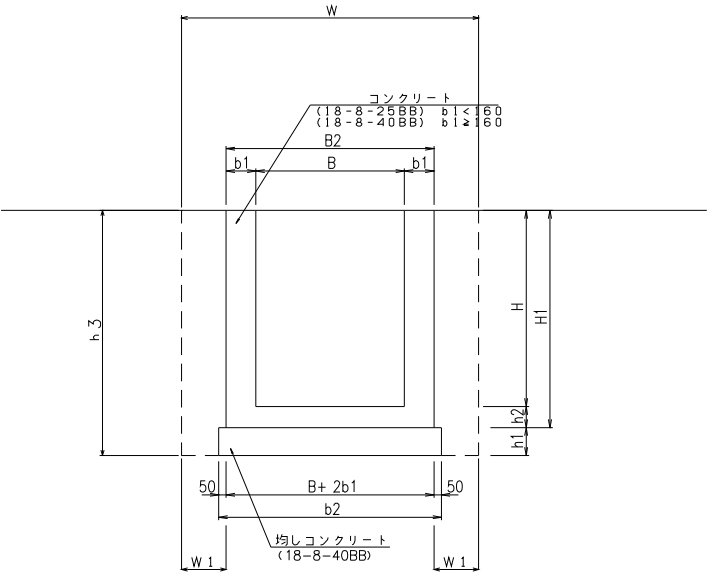
排水構造物工

1式当り

名 称	規 格	計 算 式					数 量	単位	
側溝工 BF型側溝	BF-300	L=	50.4	+	11.3	=	61.7	61.7	m
集水桝工 集水桝(1)	現場打集水桝	N=	1.0	+	1.0	=	2.0	2.0	箇所
集水桝蓋(1)	縞鋼板蓋	N=	1.0	+	1.0	=	2.0	2.0	枚
排水材設置工 水平排水孔	珪ドレーンパイプ相当品	L=	2.0	+	2.0	=	4.0	4.0	m

集水桝(1) G2 - B 500 - L 500 - H 500 (土)

1箇所当り



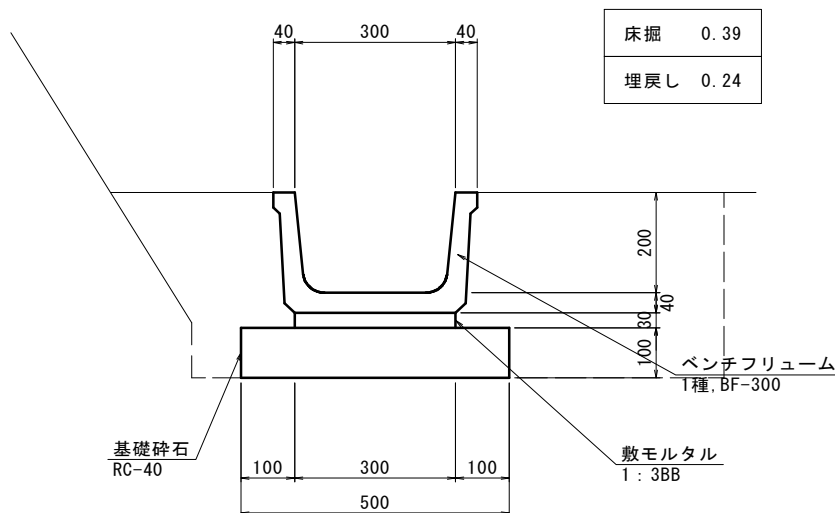
記号	B	L	B2	b1	b2	H	H1	h1	h2	h3
寸法	500	500	800	150	900	500	650	100	150	750
記号	W	W1	W2	掘削勾配	残土変化率	控除するコンクリート量	加算する型枠面積			
寸法	1800	500	-	-	0.9	0.07	0.5			

名 称	計 算 式	数 量
コンクリート 18-8-25BB	$\left(\begin{array}{l} 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.50 \times 0.50 \\ \times 0.50 \end{array} \right) - 0.07 = 0.2$	0.2 m3
型 枠 小構造物(無筋)	$\left(\begin{array}{l} 0.80 \times 0.65 \times 4 + 0.50 \times 0.65 \\ \times 4 \end{array} \right) + 0.5 = 3.9$	1 式 (3.9)(m2)
基礎碎石 RC-40, t=150	$0.90 \times 0.90 = 0.8$ $0.80 \times 0.15 = 0.1$	0.8 m2 0.1 m3
床 掘 (土)	$1.80 \times 0.75 \times 0.90 = 1.2$	1 式 (1.2)(m2)
埋 戻 し (流用土・土砂・転圧有)	$1.2 - \left(\begin{array}{l} 0.80 \times 0.80 \times 0.65 + 0.90 \\ \times 0.90 \times 0.10 \end{array} \right) = 0.7$	1 式 (0.7)(m3)

BF-300

計 算 書

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
BF型側溝 BF-300 1種	$L = 10.00$	m	10.0
基礎砕石 RC-40, t=100	$A = 0.50 \times 10.00 = 5.00$ $V = 5.00 \times 0.10 = 0.50$	m ² m ³	5.0 0.5
床掘	$V = 0.39 \times 10.00 = 3.90$	m ³	3.9
埋戻し	$V = 0.24 \times 10.00 = 2.40$	m ³	2.4

材料費

名称	形状・寸法等	数量	単位
DKドレ-ンパイプ	φ 48.6×1,065	4	m
先端ビット	φ 60×93	2	個
打込みアダプタ		1	個

5. 仮 設 工

仮設工

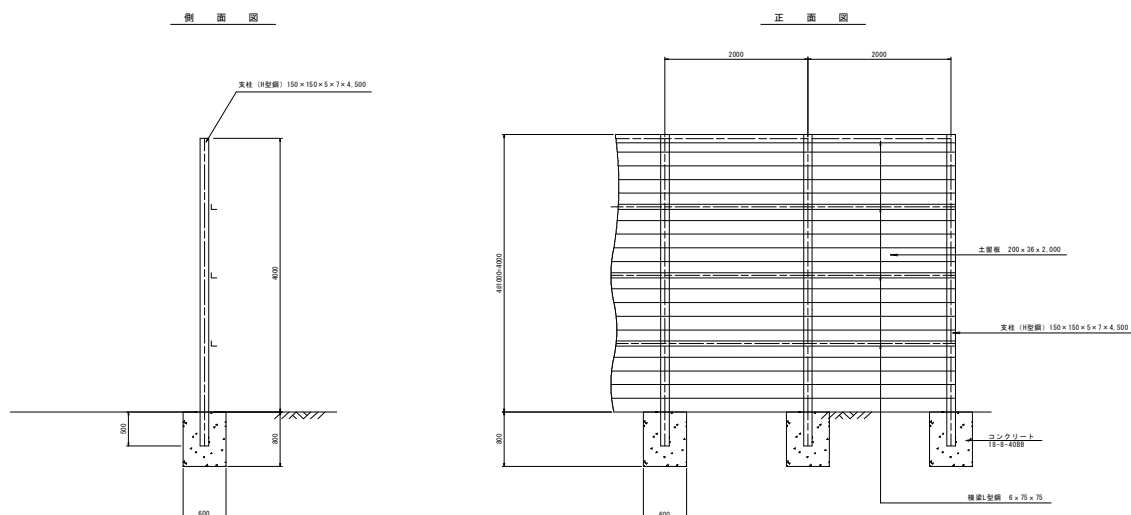
1式当り

名 称	規 格	計 算 式	数 量	単位
工事用道路工				
敷砂利	RC-40, t=100	仮設計画図より $L = 13.3 \text{ m}$ $A = 3.00 \times 13.3 = 39.9 \text{ m}^2$	39.9	m2
工事用道路盛土	山土(盛土用)	仮設計画図より $L = 13.3 \text{ m}$ $V = 6.90 \times 13.3 = 91.8 \text{ m}^3$	91.8	m3
敷鉄板設置・撤去工				
敷鉄板	3048×1524×22 設置・撤去	仮設計画図より $A = 107.1 \text{ m}^2$ $N = 107.1 \div (3.048 \times 1.524) = 23.1 \approx 23.0 \text{ 枚}$	23	枚
防護施設工				
仮設防護柵	H=4.0m 設置・撤去	仮設計画図より $L = 44.00$ $= 44.0 \text{ m}$	44.0	m
残土処理工				
残土処理	土砂(小規模)	$V = (3.99 + 91.80) = 95.8 \text{ m}^3$		
土砂等運搬	建設発生土	$V = 95.8 \text{ m}^3$ ※土工に計上		
仮排水管工				
仮排水管 φ150	UV φ150	$L = 2.0 \text{ m}$	2.0	m
仮排水管 φ400	高密度ポリエチレン管 φ400	$L = 12.0 \text{ m}$	12.0	m

仮設防護柵

計 算 書

10m当り



名 称	計 算 式	単 位	数 量
支柱 150×150×5×7×4500	$N = 10.00 \div 2 = 5$	本	5
横梁 6×75×75×4000	$N = 10.00 \div 4 = 2.50$ $N = 2.50 \times 4 = 10$	本	10
土留板	$N = 10.00 \div 2 = 5$ $N = 4.00 \div 0.20 = 20$ $N = 5 \times 20 = 100$	枚	100
コンクリート 18-8-40BB	$V = 0.60 \times 0.60 \times 0.80 = 0.29$ $V = 0.29 \times 5 \times 1.01 = 1.46$	m3	1.5