

# 数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	備考
斜面対策								
	土工	掘削工	掘削	礫質土	m <sup>3</sup>	9,631.4	9,600.0	頭部排土工+路盤すき取り
		法面整形工	切土法面整形	礫質土	m <sup>2</sup>	806.5	800.0	
		発生土運搬	現場発生土	L=0.8km	m <sup>3</sup>	6,708.0	6,700.0	隣接地盛土
		残土処理工	残土処理	L=3.0km	m <sup>3</sup>	2,242.3	2,240.0	富田町所有地
	法面工	植生工	植生基材吹付工	t=5cm	m <sup>2</sup>	806.4	800.0	
	アンカー工	抑止アンカー工	削孔(礫質土)	φ115, 礫質土	m	356.7	356.7	L=31.4+325.3
			削孔(軟岩)	φ115, 軟岩	m	384.2	384.2	L=90.4+293.8
			アンカー材料	PC鋼より線φ15.2×6	式	1.0	1.0	
			組立・挿入	PC鋼より線φ15.2×6 10m超え20m以下	本	8.0	8.0	設計荷重400kN以上1300kN未満
			組立・挿入	PC鋼より線φ15.2×6 20m超え	本	26.0	26.0	設計荷重400kN以上1300kN未満
			グラウト注入・打設工	W/C=50%, 24N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	25.3	25.0	
			緊張・定着工	設計荷重400kN以上1300kN未満	本	34.0	34.0	
			足場工	W=4.5m, 単管足場	空m <sup>3</sup>	740.8	740.0	
			ボ-リソクマシ移設工		回	2.0	2.0	
		受圧板工	現場打受圧板工	2.1m×2.1m×0.5m	基	34.0	34.0	
	山腹水路工	作業土工	床掘	礫質土	m <sup>3</sup>	31.8	31.0	
			埋戻し	D	m <sup>3</sup>	14.1	14.0	
			基面整正		m <sup>2</sup>	40.9	40.0	
		排水溝	小段排水	BF-300 ソケット付	m	35.1	35.0	
			法尻排水	BF-300 ソケット付	m	60.2	60.0	
			縦排水	BF-300 ソケット付	m	11.8	12.0	
			縦排水(小段部)	BF-300 ソケット付	m	21.2	21.0	
			縞鋼板蓋	縦排水	枚	5.0	5.0	

# 数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	備考
		集水桝	集水桝工(1号)	□500×500×500 縞鋼板蓋 小段部	箇所	1.0	1.0	
			集水桝工(2号)	□500×500×500 縞鋼板蓋	箇所	1.0	1.0	
			集水桝工(3号)	□500×500×500 縞鋼板蓋	箇所	1.0	1.0	
	地下水排除工	作業土工	床掘	レキ質土	m <sup>3</sup>	0.9	0.9	
		集排水ホース工	集排水ホース工	削孔, φ90, レキ質土	m	244.2	244.2	
				削孔, φ90, 軟岩	m	85.8	85.8	
			保孔管	VP40, ストレーナー加工	m	330.0	330.0	
			機械据付・撤去		回	9.0	9.0	
			足場工	W=4.5m, 単管足場	空m <sup>3</sup>	142.5	140.0	
			保護管・流末処理		式	1.0	1.0	
			孔口保護工		箇所	9.0	9.0	
施設復旧								
	土工	掘削工	掘削	路盤鋤取り	m <sup>3</sup>	59.5	59.0	
			片切掘削	レキ質土	m <sup>3</sup>	52.9	52.0	
	ブロック積擁壁工	作業土工	床掘	レキ質土	m <sup>3</sup>	13.3	13.0	
			埋戻し	D	m <sup>3</sup>	33.0	33.0	
			基面整正		m <sup>2</sup>	19.8	19.0	
		コンクリートブロック工	天端コンクリート	18-8-40, t=10cm	m <sup>3</sup>	2.0	2.0	
			ブロック積擁壁工	t=350	m <sup>2</sup>	106.0	106.0	
			裏込材	RC-40	m <sup>3</sup>	27.6	27.0	
			基礎コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	3.5	3.0	
	排水構造物工	作業土工	床掘	レキ質土	m <sup>3</sup>	32.3	32.0	
			埋戻し	D	m <sup>3</sup>	31.2	31.0	
			基面整正		m <sup>2</sup>	82.1	82.0	

# 数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	備考
		側溝工	プレキャストU形側溝	ロングU, PU2-240×240	m	5.0	5.0	
			プレキャストU形側溝 (再利用)	ロングU, PU2-240×240	m	6.0	6.0	
			プレキャストU形側溝	PU-180×180	m	80.3	80.0	
			プレキャストU形側溝	PU-600×600	m	3.0	3.0	
			プレキャストU形側溝 (再利用)	PU-600×600	m	70.7	70.0	
	舗装工	アスファルト舗装工	下層路盤	再生クランチャーラン, RC-30, t=10cm	m <sup>2</sup>	297.4	297.0	
			上層路盤	再生粒度調整碎石, RM-30, t=10cm	m <sup>2</sup>	297.4	297.0	
			表層	再生密粒度アスコン, t=5cm	m <sup>2</sup>	297.4	297.0	
		縁石工	基面整正		m <sup>2</sup>	16.6	16.0	
			地先境界ブロック	120×120	m	97.5	97.0	
		防護柵工	ガードレール (再利用)	Gr-C-2B, コンクリート建込用	m	78.2	78.0	
			ガードレール (再利用)	Gr-C-4E, 土中建込用	m	9.7	9.0	
		防護柵基礎工	基礎ブロック (再利用)	□400-400	箇所	42.0	42.0	
		防止柵工	ネットフェンス	h=1.2m 胴縁再利用(金網新材)	m	53.7	53.0	支柱は存置
			ネットフェンス	h=1.2m	m	28.0	28.0	ブロック積上部
	付帯工	隣接地盛土	盛土	敷均し、締固め	m <sup>3</sup>	6,708.0	6,700.0	
		作業土工	床掘	礫質土	m <sup>3</sup>	23.6	23.0	
			基面整正		m <sup>2</sup>	240.0	240.0	
			プレキャストU形側溝	PU-240×240	m	310.0	310.0	
			プレキャストU形側溝	PU-300×300	m	74.0	74.0	
			プレキャストU形側溝	PU-600×600	m	68.0	68.0	
			プレキャストU形側溝	BF300	m	38.0	38.0	
		管渠工	硬質塩化ビニル管	VP200mm	m	5.0	5.0	
		集水枿	集水枿(4号)	□500×500×900 グレーチング 再利用	箇所	1.0	1.0	





土工数量計算書

測 点	距 離	掘削(オープン, レキ質土)						摘 要
		断面積	平均断面積	土 量	断面積	平均断面積	土 量	
NO. 0+13.5		0.0						
NO. 1	6.5	30.7	15.35	99.8				
NO. 1+12.2	12.2	286.5	158.60	1934.9				NO. 2投影
NO. 2	7.8	286.5	286.50	2234.7				
NO. 3	20.0	150.0	218.25	4365.0				
NO. 3+12.5	12.5	0.0	75.00	937.5				
合 計				9571.9				

土工とりまとめ表

種別	掘削		床掘	埋戻し	盛土				覆土	備考
	レキ質土									
	オープン	片切	レキ質土	D	排土工					
土工（排土工）	9571.9									
法面排水工			31.8	14.1						
集水ボーリング工			0.9							
ブロック積擁壁工			13.3	33.0						
土工（舗装・擁壁）	59.5	52.9								
排水構造物工			32.3	31.2						
縁石工										
隣接地盛土			23.6	3.1	6,708.0					
合計	9631.4	52.9	101.9	81.5	6,708.0				551.1	

発生土運搬 レキ質土 V= 6,708.0 m<sup>3</sup>

残土処分 レキ質土 V=9,631.4+6,708/0.9= 2,178.1 m<sup>3</sup>

レキ質土 V=2178.1+52.9+101.9-81.5/0.9= 2,242.3 m<sup>3</sup>

※上記のうち覆土：V=1837\*0.3=551.1は残土処分に含める。

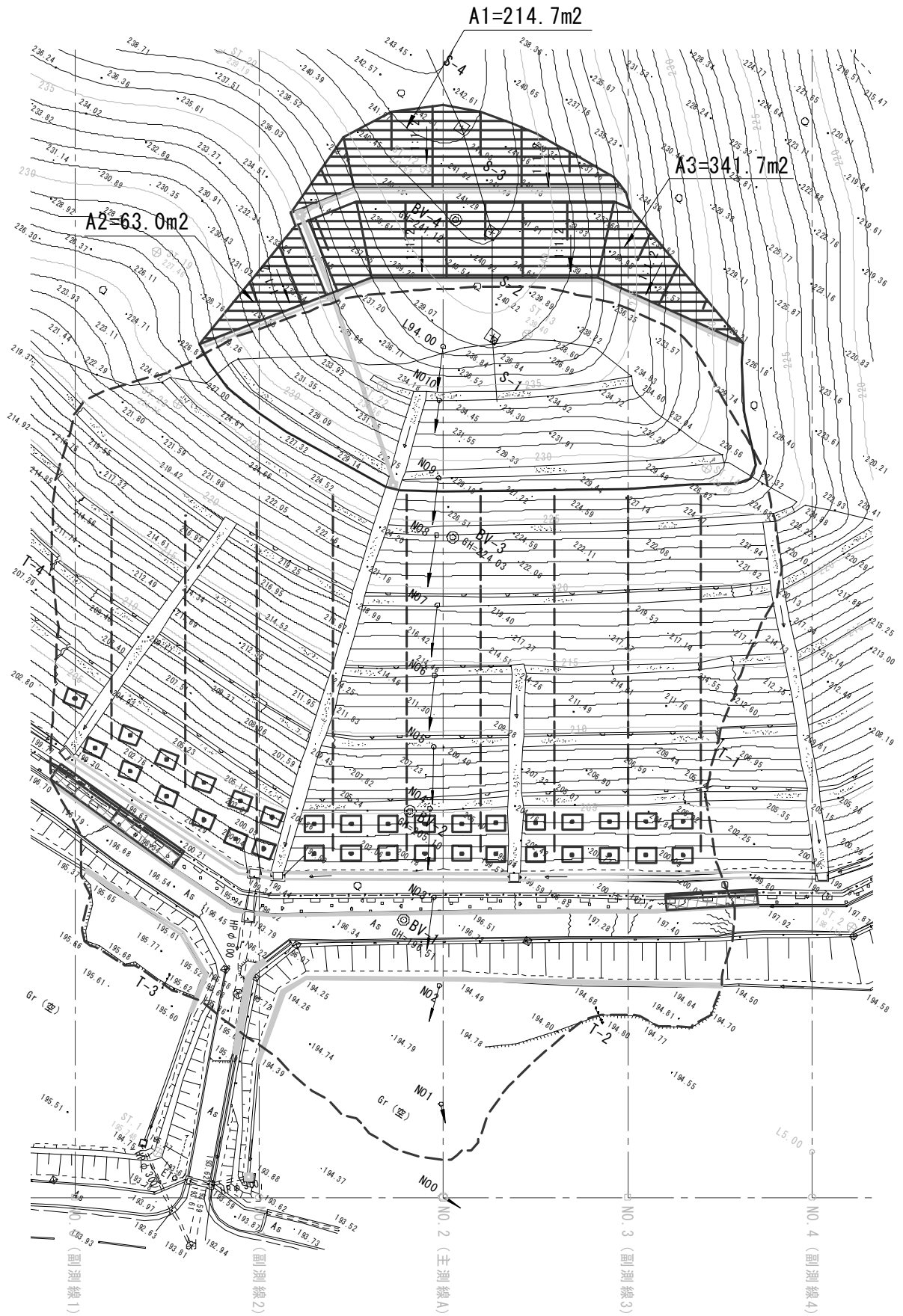




## 植生工 数量計算書

名 称	算 式	面積(m <sup>2</sup> )	摘 要
植生基材吹付工	214.7 × 1.302	279.5	
t=5cm	平面積 1:1.2斜率		
	63.0 × 1.302	82.0	
	平面積 1:1.2斜率		
	341.7 × 1.302	444.9	
	平面積 1:1.2斜率		
合 計		806.4	

# 数量根拠図



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

**アンカー工 (φ15.2×6) 数量集計表**

種 別	細 別	規 格	数 量	単 位	備 考
アンカー工	アンカー長	PC鋼より線 φ15.2×6 エポキシストランド	125.0	m	
	削 孔 工 φ115, 二重管削孔 10m超え20m以下	礫 質 土	31.4	m	
		軟 岩	90.4	m	
		合 計	121.8	m	
	アンカー長	PC鋼より線 φ15.2×6 エポキシストランド	629.5	m	
	削 孔 工 φ115, 二重管削孔 20m超え	礫 質 土	325.3	m	
		軟 岩	293.8	m	
		合 計	619.1	m	
	組立・挿入工		34.0	本	
	注入・打設工	セメントミルク W/C=50% 24N/mm <sup>2</sup>	25.3	m <sup>3</sup>	
緊張・定着工	設計荷重400kN以上 1300kN未満	34.0	本		
材 料	アンカー鋼材長	PC鋼より線 φ15.2×6 エポキシストランド	795.3	m	
	アンカー鋼材重量	6.606kg/m	5253.8	kg	
	専用ウェッジ	φ29 L=52	34.0	セット	
	アンカーディスク	M150×P6	34.0	個	
	背面スペーサー	φ105 t=3 硬質PE	34.0	枚	
	補剛板	370×370×45 SS400	34.0	〃	
	グラウト注入ホース	φ21.5-φ16	795.3	m	
	ジョイント管	φ179 L=230 鋼管	34.0	個	亜鉛メッキ
	止 水 部 材	止液ゴム・止水樹脂・止水チューブ	34.0	セット	
	結束テープ		166.6	m	
	アンカー体長部スペーサー	φ76 硬質PE	238.0	個	
	インシュロックタイ		510.0	〃	
	先端キャップ	φ64 L=132 硬質PE	34.0	〃	
	防錆キャップ	φ292 L=208 アルミ	34.0	〃	
	防 錆 材	2.7kg/本	91.8	kg	
	グラウト防止キャップ	L=500	204.0	個	
	エポキシ補修用塗料		2.1	缶	アンカー16本に1缶
	角度調整台座	SFL-6用	12.0	組	
	カラー付支圧板		12.0	個	
	箱抜き管	SGP150	21.1	m	
仮設足場工	単管足場	W=4.5m	740.8	空m <sup>3</sup>	
	移 設 工	上下移動回数	2.0	回	

## アンカー工数量計算書

- (1) アンカー長 (PC鋼より線  $\phi 15.2 \times 6$ )

10m超え20m以下

$$n = 8 \text{ 本}$$

$$L = 125.0 \text{ m}$$

20m超え

$$n = 26 \text{ 本}$$

$$L = 629.5 \text{ m}$$

- (2) 削孔工 ( $\phi 115$ , 二重管削孔)

10m超え20m以下

$$n = 8 \text{ 箇所}$$

$$\text{礫質土} \quad L = 31.4 \text{ m}$$

$$\text{軟岩} \quad L = \underline{90.4 \text{ m}}$$

$$\text{合計} \quad 121.8 \text{ m}$$

20m超え

$$n = 26 \text{ 箇所}$$

$$\text{礫質土} \quad L = 325.3 \text{ m}$$

$$\text{軟岩} \quad L = \underline{293.8 \text{ m}}$$

$$\text{合計} \quad 619.1 \text{ m}$$

- (3) 組立・挿入工

$$n = 8 + 26 = 34 \text{ 本}$$

- (4) 注入・打設工 (セメントミルク,  $\sigma_{ck} = 24\text{N/mm}^2$ )

$$V = \pi/4 \times 0.115^2 \times (134.6 + 660.7 - 1.00 \times 34) \times \text{割増率 } 3.2 = 25.3 \text{ m}^3$$

- (5) 緊張・定着工

$$n = 34 \text{ 本}$$

- (6) アンカー鋼材 (PC鋼より線  $\phi 15.2 \times 6$ , エポキシストランド)

鋼材長 (アンカー長+緊張余長+先端余長)

$$L = 134.6 + 660.7 = 795.3 \text{ m}$$

鋼材重量 (6.606 kg/m)

$$W = 795.3 \times 6.606 = 5253.75 \text{ kg}$$

(7) アンカー材料

- ① 専用ウェッジ  $n = 34$  セット
- ② アンカーディスク  $n = 34$  個
- ③ 背面スペーサー  $n = 34$  枚
- ④ アンカープレート  
(370×370×45)  $n = 34$  個
- ⑤ グラウト注入ホース  $L = 795.3 + 0.3 \times 34 = 805.5$  m
- ⑥ ジョイント管  $n = 34$  個
- ⑦ 止水部材  
(止水ゴム, 止水チューブ等)  $n = 34$  セット
- ⑧ 結束テープ  $n = 12.2 / 2.0 = 7$  箇所 (1本当たり)  
 $L = 0.7 \times 7 \times 34 = 166.6$  m
- ⑨ 自由長部スペーサー  $n = 12.2 / 2.0 = 7$  個 (1本当たり)  
 $n = 7 \times 34 = 238$  個
- ⑩ アンカー体長部スペーサー  $n = 10.0 / 1.5 = 7$  個 (1本当たり)  
 $n = 7 \times 34 = 238$  個
- ⑪ インシュロックタイ  $n = 7 \times 2 + 1 = 15$  個 (1本当たり)  
 $n = 15 \times 34 = 510$  個
- ⑫ 先端キャップ  $n = 34$  個
- ⑬ 防錆キャップ  $n = 34$  個
- ⑭ 防錆材  $W = 2.7 \times 34 = 91.8$  kg
- ⑮ グラウト防止キャップ  $n = 6 \times 34 = 204$  個
- ⑯ 角度調整台座  $n = 12$  組  
※ 1-1～1-6, 2-1～2-6に使用。

(8) 箱抜き管

SGP150  $L1 = 0.62 \times 22 = 13.6$  m  
 $L2 = 0.62 \times 12 = 7.4$  m  
 $\Sigma L = \quad \quad = 21.1$  m

(9) ボーリングマシン移設工

上下移動  $n = 2$  回

アンカー工数量表(1) (PC鋼より線φ15.2×6) 削孔長10m超え20m以下

アンカー番号	本数	アンカー工			鋼材長(アンカー長+緊張余長+先端余長)				削孔工(φ115,2重管削孔)					摘要
		1本当り(m)			1本当り(m)				1本当り削孔長(m)			削孔長小計(m)		
		自由長	定着長	アンカ-長	アンカ-長	緊張余長	先端余長	鋼材長	礫質土	軟岩	先端余長	礫質土	軟岩	
1-1	1	4.0	10.0	14.0	14.0	1.0	0.2	15.2	2.3	11.1	0.2	2.3	11.3	
1-2	1	4.0	10.0	14.0	14.0	1.0	0.2	15.2	2.3	11.1	0.2	2.3	11.3	
1-3	1	6.0	10.0	16.0	16.0	1.0	0.2	17.2	4.3	11.1	0.2	4.3	11.3	
1-4	1	9.0	10.0	19.0	19.0	1.0	0.2	20.2	7.3	11.1	0.2	7.3	11.3	
2-1	1	4.0	10.0	14.0	14.0	1.0	0.2	15.2	2.3	11.1	0.2	2.3	11.3	
2-2	1	4.0	10.0	14.0	14.0	1.0	0.2	15.2	2.3	11.1	0.2	2.3	11.3	
2-3	1	5.5	10.0	15.5	15.5	1.0	0.2	16.7	3.8	11.1	0.2	3.8	11.3	
2-4	1	8.5	10.0	18.5	18.5	1.0	0.2	19.7	6.8	11.1	0.2	6.8	11.3	
合計	8	45.0	80.0	125.0	-	-	-	134.6	-	-	-	31.4	90.4	-

アンカー工数量表(2) (PC鋼より線φ15.2×6) 削孔長20m超え

	本数	アンカー工			鋼材長(アンカー長+緊張余長+先端余長)				削孔工(φ115, 2重管削孔)					摘要
		1本当り(m)			1本当り(m)				1本当り削孔長(m)			削孔長小計(m)		
		自由長	定着長	アンカ-長	アンカ-長	緊張余長	先端余長	鋼材長	礫質土	軟岩	先端余長	礫質土	軟岩	
1-5	1	11.5	10.0	21.5	21.5	1.0	0.2	22.7	9.8	11.1	0.2	9.8	11.3	
1-6	1	13.5	10.0	23.5	23.5	1.0	0.2	24.7	11.8	11.1	0.2	11.8	11.3	
1-7	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
1-8	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
1-9	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
1-10	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	NO. 2
1-11	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	NO. 2
1-12	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
1-13	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
1-14	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
1-15	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
1-16	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
1-17	1	14.0	10.0	24.0	24.0	1.0	0.2	25.2	12.3	11.1	0.2	12.3	11.3	
小計	13	179.0	130.0	309.0	-	-	-	324.6	-	-	-	156.9	146.9	-

アンカー工数量表(3) (PC鋼より線φ15.2×6) 削孔長20m超え

	本数	アンカー工			鋼材長(アンカー長+緊張余長+先端余長)				削孔工(φ115, 2重管削孔)					摘要
		1本当り(m)			1本当り(m)				1本当り削孔長(m)			削孔長小計(m)		
		自由長	定着長	アンカ-長	アンカ-長	緊張余長	先端余長	鋼材長	礫質土	軟岩	先端余長	礫質土	軟岩	
2-5	1	12.0	10.0	22.0	22.0	1.0	0.2	23.2	10.3	11.1	0.2	10.3	11.3	
2-6	1	13.5	10.0	23.5	23.5	1.0	0.2	24.7	11.8	11.1	0.2	11.8	11.3	
2-7	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
2-8	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
2-9	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
2-10	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	NO. 2
2-11	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	NO. 2
2-12	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
2-13	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
2-14	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
2-15	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
2-16	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
2-17	1	15.0	10.0	25.0	25.0	1.0	0.2	26.2	13.3	11.1	0.2	13.3	11.3	
小計	13	190.5	130.0	320.5	-	-	-	336.1	-	-	-	168.4	146.9	-
合計	26	369.5	260.0	629.5	-	-	-	660.7	-	-	-	325.3	293.8	-

※ アンカー1本当り平均長

L= 22.2 m



仮設足場工数量計算書

測 点	距 離	仮設足場工						摘 要
		断面積	平均断面積	立 積				
NO. 0-2.5	0.00	8.7						端部幅 NO. 0投影
NO. 0	2.50	8.7	8.70	21.8				
NO. 1	20.00	10.3	9.50	190.0				
NO. 2	20.00	11.4	10.85	217.0				
NO. 3	20.00	10.7	11.05	221.0				
NO. 3+6.0	6.00	10.7	10.70	64.2				NO. 3投影
NO. 3+8.5	2.50	10.7	10.70	26.8				端部幅 NO. 3投影
合 計	71.0			740.8				

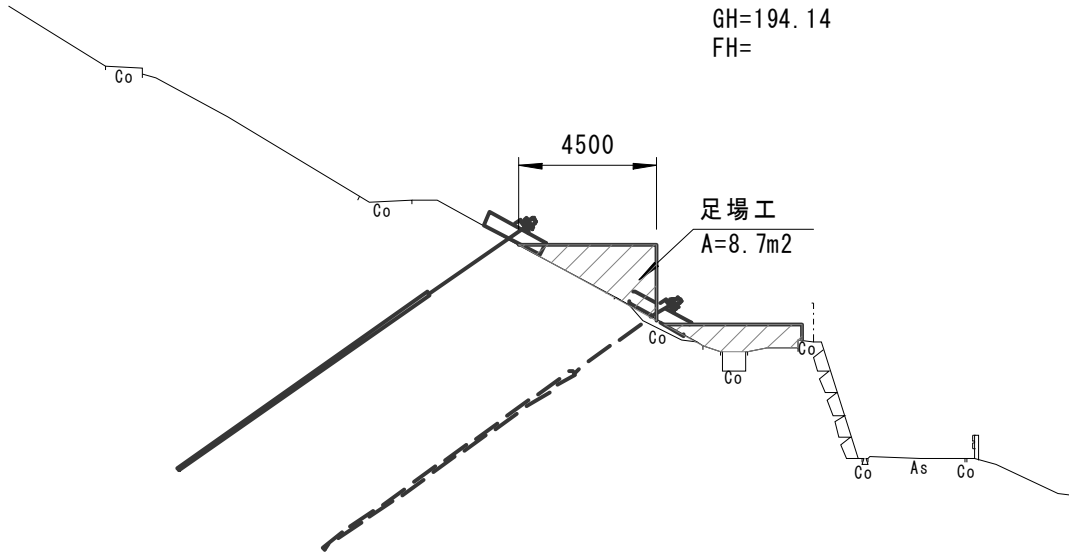
仮設足場工(単管足場, W=4.5m)

$$V = 740.8 \text{ 空m}^3$$

# 数量根拠図(1)

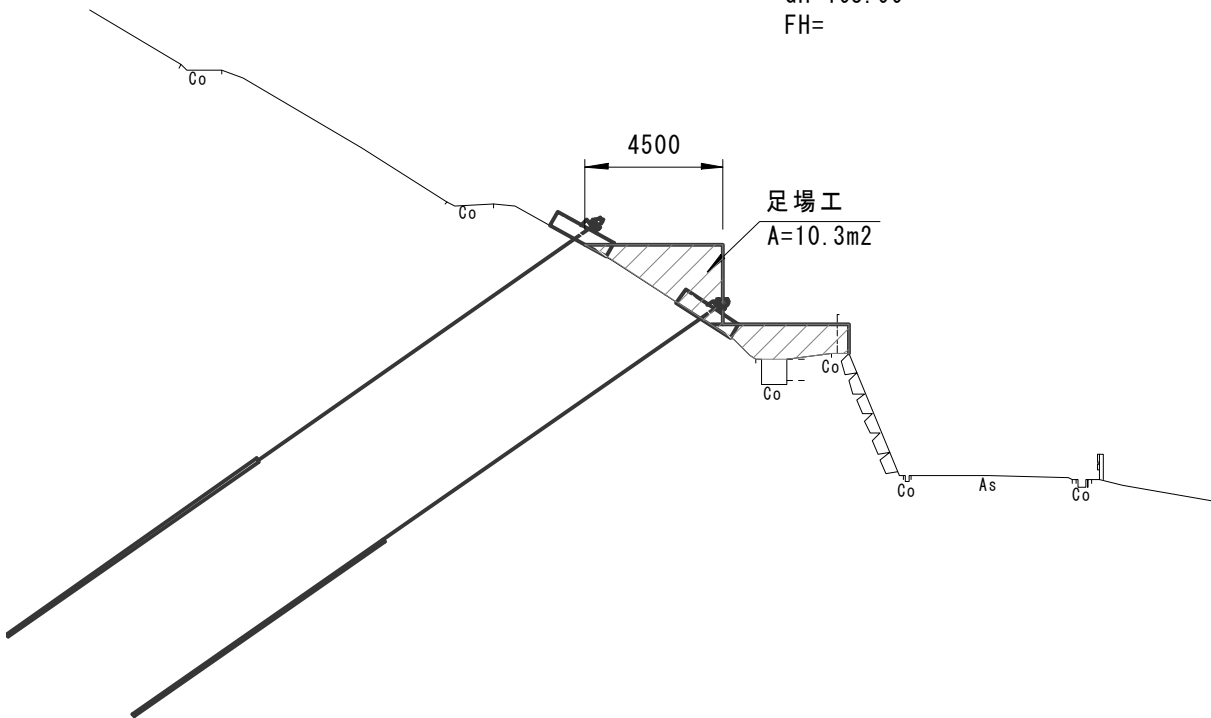
## NO.0 (副測線1)

GH=194.14  
FH=



## NO.1 (副測線2)

GH=193.99  
FH=

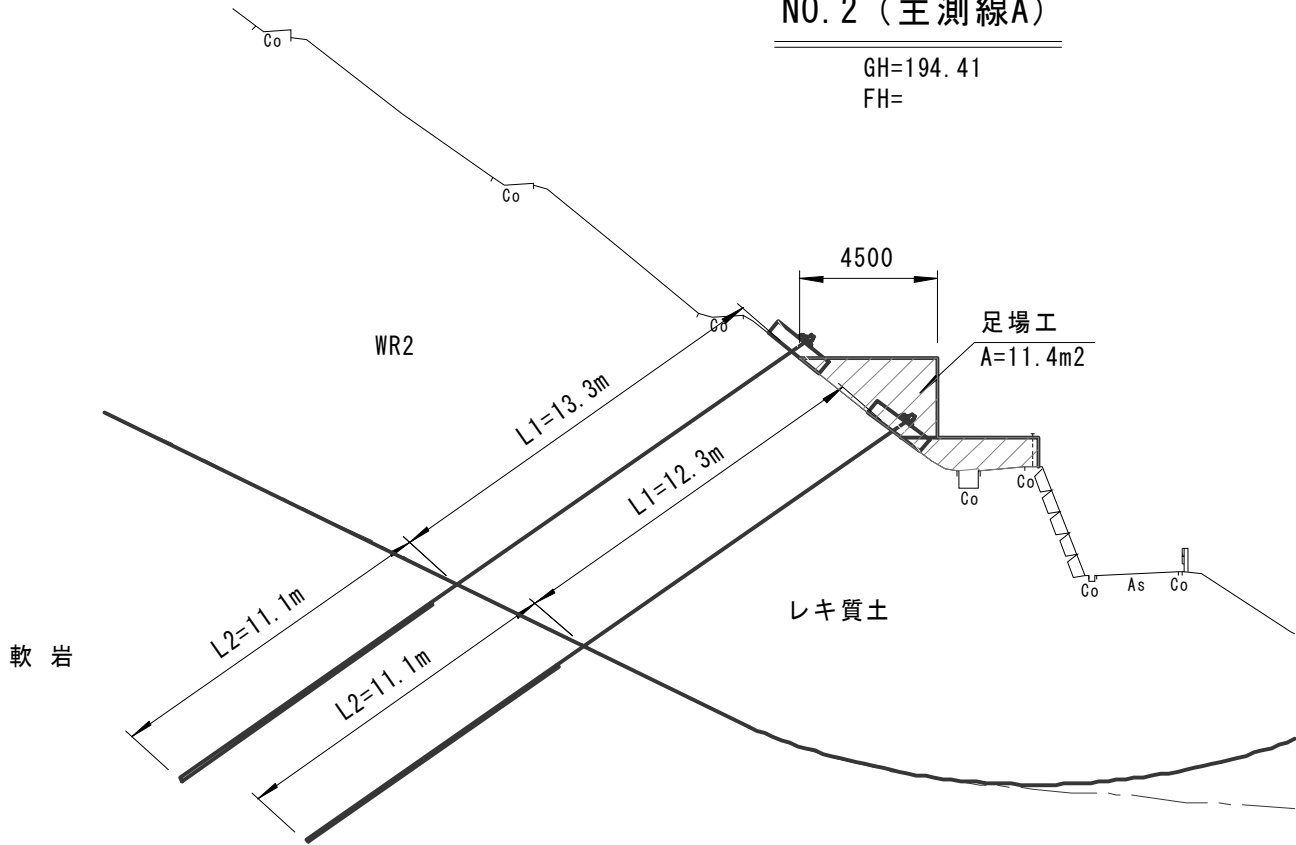


※ 上記図面は、Non-Scaleです。

# 数量根拠図(2)

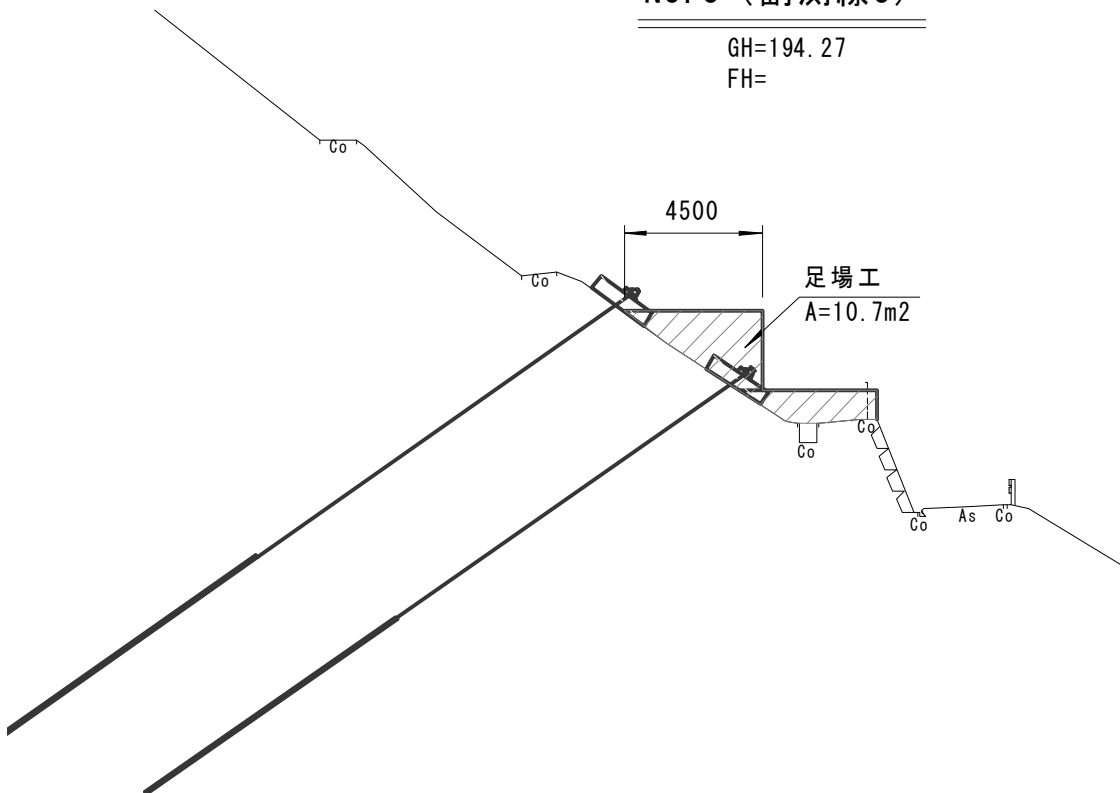
## NO. 2 (主測線A)

GH=194.41  
FH=



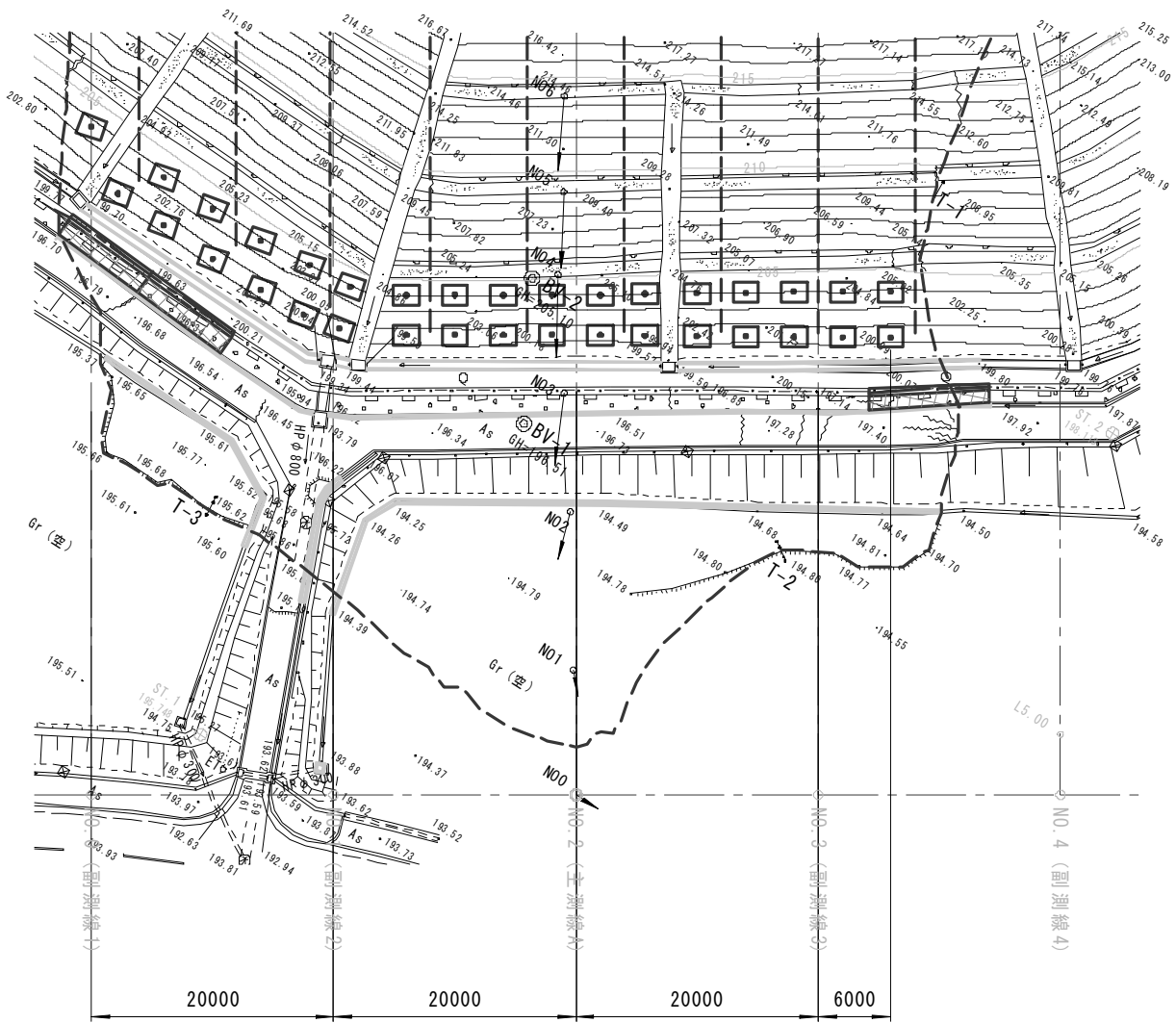
## NO. 3 (副測線3)

GH=194.27  
FH=



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

# 数量根拠図 (3)



※ 上記図面は、Non-Scaleです。



## 現場打受圧板工数量

### 1. 受圧板設置 ( □2.1m×2.1m×0.5m )

アンカー工配置図より

$$N = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 34 \text{ 基}$$

### 2. コンクリート ( $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ )

$$V1 = 2.10 \times 2.10 \times 0.50 \times 34 = 74.97 \text{ m}^3$$

$$V2 = 1/2 \times 0.50 \times 0.15 \times 0.50 \times 34 = 0.64 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = \quad \quad \quad = 75.61 \text{ m}^3$$

### 3. 同上型枠 ( 一般型枠 )

$$A1 = ( 2.10 \times 2.10 + 2.10 \times 0.50 \times 3 ) \times 34 = 257.04 \text{ m}^2$$

$$A2 = 1/2 \times 0.50 \times 0.15 \times 2 \times 34 = 2.55 \text{ m}^2$$

$$A3 = ( 0.15 + 0.50 ) \times 0.50 \times 34 = 11.05 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = \quad \quad \quad = 270.64 \text{ m}^2$$

### 4. 鉄筋

受圧板構造図より

#### 1) 主鉄筋 ( D22 )

$$W = 139 \times 2 \times 34 = 9452 \text{ kg}$$

#### 2) ずれ止め鉄筋 ( D25 )

$$W = 18 \times 34 = 612 \text{ kg}$$

#### 3) 組立筋 ( D22 )

$$W = 5 \times 34 = 170 \text{ kg}$$

#### ( D13 )

$$W = 12 \times 34 = 408 \text{ kg}$$

## 排水工 数量集計表

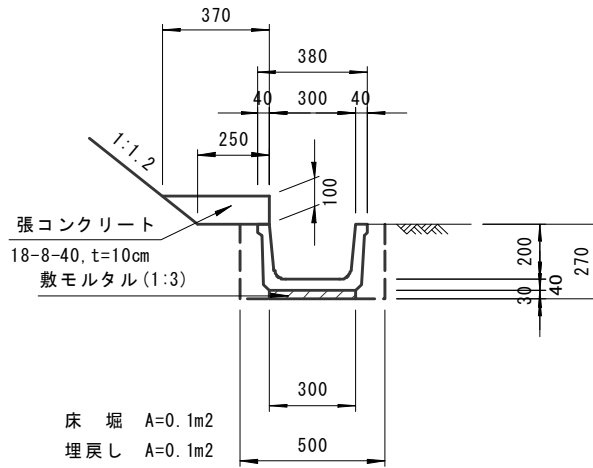
種 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
作業土工				
床 掘	レキ質土	m <sup>3</sup>	31.8	
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	14.1	
基面整正		m <sup>2</sup>	40.9	
排水工				
小段排水	BF-300	m	35.1	
法尻排水	BF-300	m	60.2	
縦排水	BF-300	m	11.8	
縦排水(小段部)	BF-300	m	21.2	
張コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	4.8	
同上型枠	一般型枠	m <sup>2</sup>	16.1	
縞鋼板	500×600, t=4.5mm	枚	5.0	縦排水
		kg	10.6	
アンカーボルト	M12×100	本	20.0	
小段排水柵				
集水柵(1号)	□500×500×500	箇所	1.0	縞鋼板
集水柵(2号)	□500×500×500	箇所	1.0	縞鋼板
集水柵(3号)	□500×500×500	箇所	1.0	縞鋼板





# ベンチフリューム(BF-300) 数量算出表(小段, 法尻部)

( 10.00 m当り)



10m当たり材料表

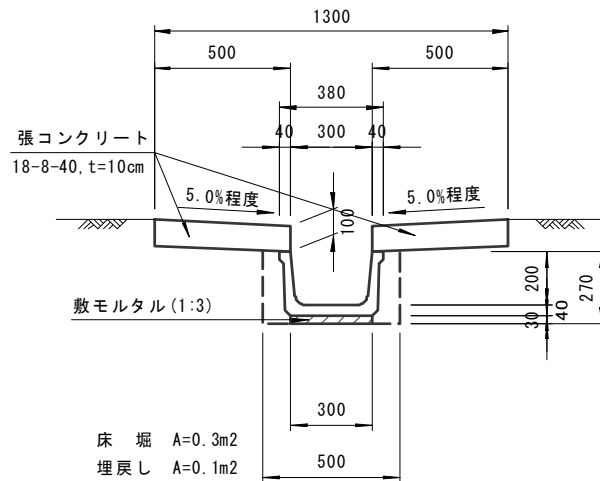
名称	規格	単位	数量
ベンチフリューム	BF-300	個	5.0
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.09
張コンクリート	18-8-40, t=10cm	m <sup>3</sup>	0.3
同上型枠	一般型枠	m <sup>2</sup>	1.0
床掘	軟岩	m <sup>3</sup>	1.0
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	1.0
基面整正	軟岩	m <sup>2</sup>	3.0

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名称	規格	算式	10.00 m 当り数量		摘要
ベンチフリューム	BF-300	10.00/2.00	5	個	
敷モルタル	1:3	0.30×0.03×10.00	0.09	m <sup>3</sup>	
張コンクリート	18-8-40	1/2×(0.22+0.10)×0.10×10.00	0.2	m <sup>3</sup>	
同上型枠	一般型枠	0.10×10.00	1.0	m <sup>2</sup>	
床掘	レキ質土	0.1×10.00	2.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	0.1×10.00	1.0	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	0.3×10.00	3.0	m <sup>2</sup>	

## ベンチフリューム(BF-300) 数量算出表(縦排水)

( 10.00 m当り)



10m当たり材料表

名称	規格	単位	数量
ベンチフリューム	BF-300	個	5.0
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.09
張コンクリート	18-8-40, t=10cm	m <sup>3</sup>	1.0
同上型枠	一般型枠	m <sup>2</sup>	2.0
床掘	軟岩	m <sup>3</sup>	3.0
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	1.0
基面整正	軟岩	m <sup>2</sup>	3.0

※ 縦排水には、ソケット付を使用すること。

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名称	規格	算式	10.00 m当り数量		摘要
ベンチフリューム	BF-300	10.00/2.00	5	個	ソケット付き
敷モルタル	1:3	0.30×0.03×10.00	0.09	m <sup>3</sup>	
張コンクリート	18-8-40	0.50×0.10×2×10.00	1.0	m <sup>3</sup>	
同上型枠	一般型枠	0.10×2×10.00	2.0	m <sup>2</sup>	
床掘	レキ質土	0.3×10.00	3.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	0.1×10.00	1.0	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	0.3×10.00	3.0	m <sup>2</sup>	



## 排水工数量計算書

1. 縞鋼板 500×600, t=4.5mm

排水工詳細図(2)より

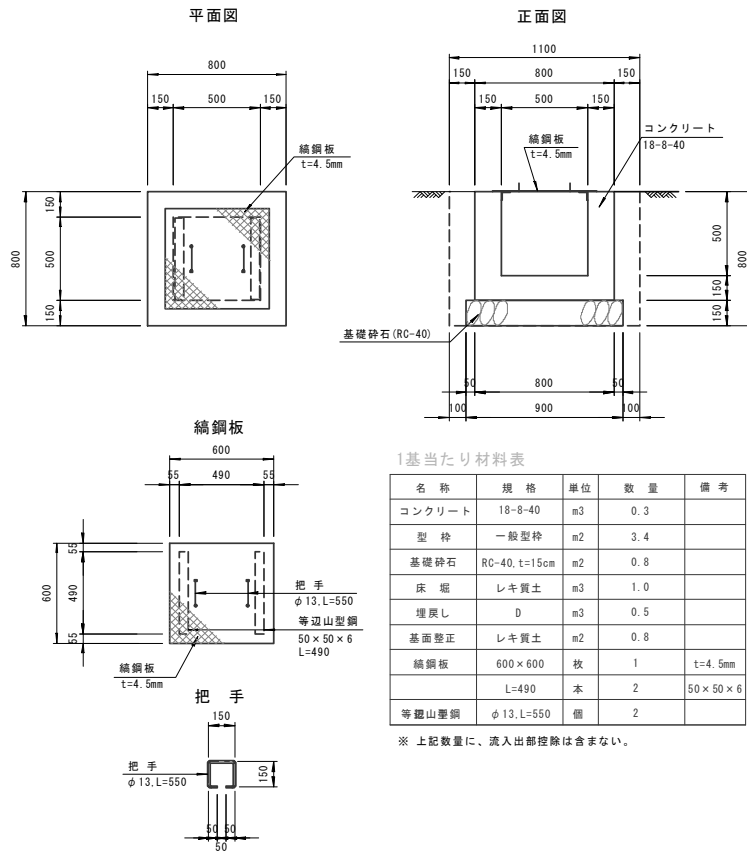
$$\begin{aligned} N &= 3 + 2 & & = 5 \text{ 枚} \\ W &= 0.50 \times 0.60 \times 35.32 & (1\text{枚}) & = 10.60 \text{ kg} \\ W &= 10.60 \times 5.00 & & = 52.98 \text{ kg} \end{aligned}$$

2. アンカーボルト M12×100

$$\begin{aligned} N &= 4 & (1\text{箇所}) & = 4 \text{ 本} \\ N &= 4 \times 5 & & = 20 \text{ 本} \end{aligned}$$

# 1号集水桝工(□500×500×500) 数量算出表

( 1 箇所当り)

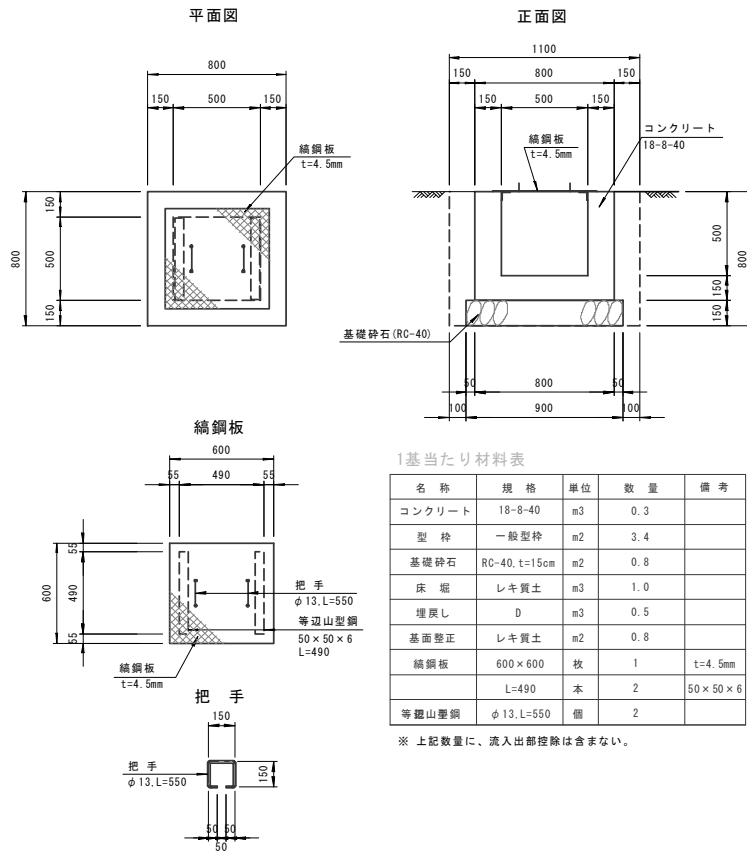


※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名称	規格	算式	1箇所 当り数量		摘要
集水桝	□500×500× 500		1	基	
コンクリート	18-8-40	$0.80^2 \times 0.65 - 0.50^2 \times 0.50 - 0.38 \times 0.24 \times 0.15 \times 2$	0.3	m <sup>3</sup>	
型枠	一般型枠	$(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.65 - 0.38 \times 0.24 \times 2 \times 2$	3.2	m <sup>2</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=15cm	$0.90 \times 0.90$	0.8	m <sup>2</sup>	
床掘	レキ質土	$1.10 \times 1.10 \times 0.80$	1.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	$1.0 - 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.90 \times 0.90 \times 0.10$	0.5	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	$0.90 \times 0.90$	0.8	m <sup>2</sup>	
鋼鋼板	t=4.5mm 600×600	$W = 0.6 \times 0.6 \times 35.32 \text{kg/m}^2$	1	枚	12.7kg
等辺山型鋼	50×50×6 L=490	$W = 0.49 \times 2 \times 4.43 \text{kg/m}$	2	本	4.3kg
把手	φ13, L=550	$W = 0.55 \times 2 \times 0.995 \text{kg/m}$	2	個	1.1kg

## 2号集水桝工(□500×500×500) 数量算出表

( 1 箇所当り)

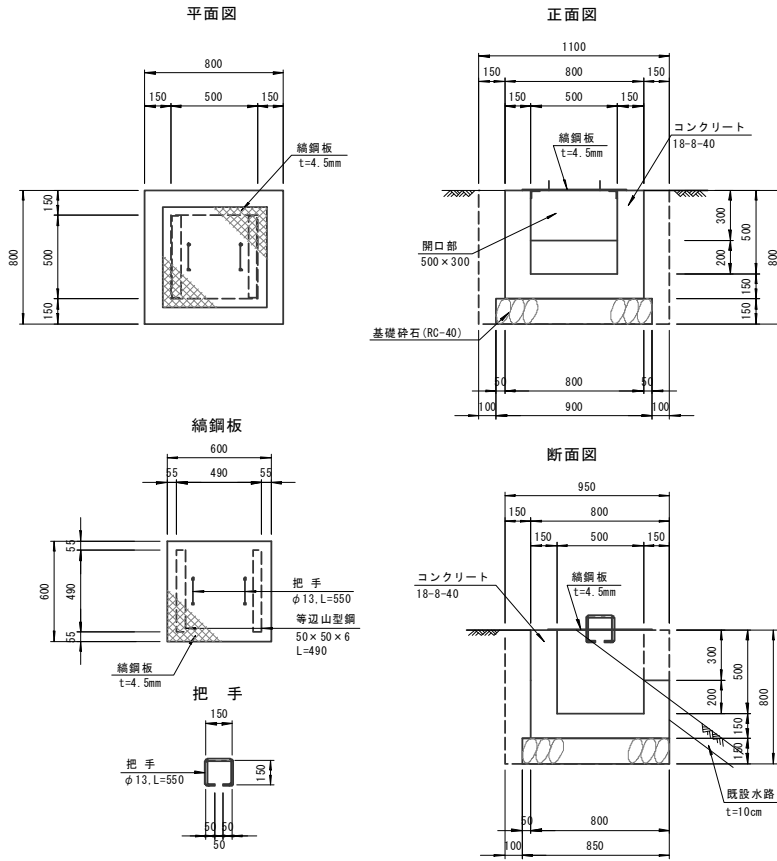


※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名称	規格	算式	1箇所 当り数量		摘要
集水桝	□500×500× 500		1	基	
コンクリート	18-8-40	$0.80^2 \times 0.65 - 0.50^2 \times 0.50 - 0.38 \times 0.24 \times 0.15 \times 4$	0.2	m <sup>3</sup>	
型枠	一般型枠	$(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.65 - 0.38 \times 0.24 \times 2 \times 4$	2.7	m <sup>2</sup>	
基礎砕石	RC-40, t=15cm	$0.90 \times 0.90$	0.8	m <sup>2</sup>	
床掘	レキ質土	$1.10 \times 1.10 \times 0.80$	1.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	$1.0 - 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.90 \times 0.90 \times 0.10$	0.5	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	$0.90 \times 0.90$	0.8	m <sup>2</sup>	
縞鋼板	t=4.5mm 600×600	$W = 0.6 \times 0.6 \times 35.32 \text{kg/m}^2$	1	枚	12.7kg
等辺山型鋼	50×50×6 L=490	$W = 0.49 \times 2 \times 4.43 \text{kg/m}$	2	本	4.3kg
把手	φ13, L=550	$W = 0.55 \times 2 \times 0.995 \text{kg/m}$	2	個	1.1kg

# 3号集水桝工(□500×500×500) 数量算出表

( 1 箇所当り)



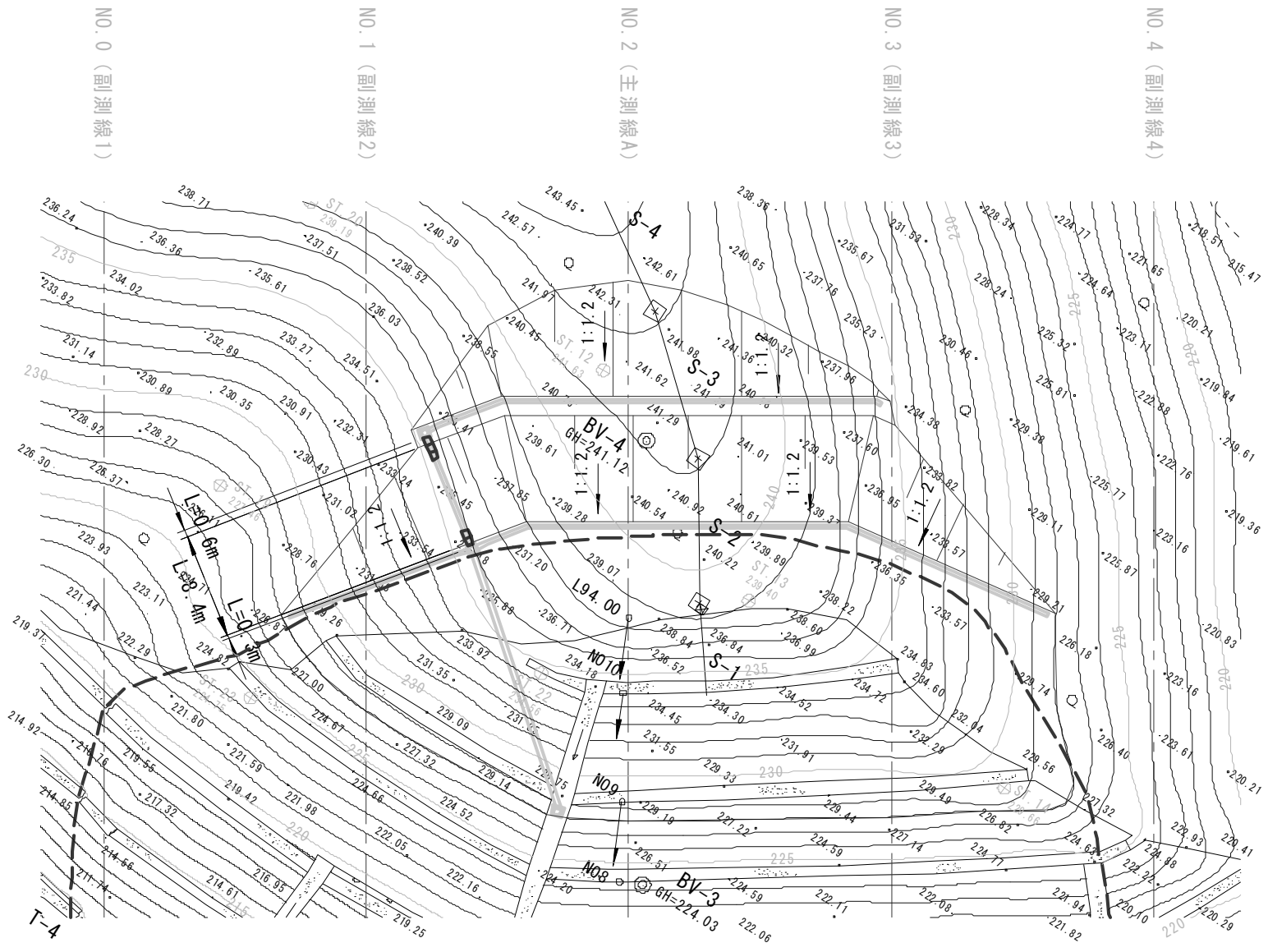
1基当たり材料表

名称	規格	単位	数量	備考
コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	0.3	
型枠	一般型枠	m <sup>2</sup>	2.9	
基礎碎石	RC-40, t=15cm	m <sup>2</sup>	0.8	
床掘	軟岩	m <sup>3</sup>	0.8	
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	0.3	
基面整正	軟岩	m <sup>2</sup>	0.8	
縞鋼板	600×600	枚	1	t=4.5mm
等辺山型網	L=490	本	2	50×50×6
把手	φ13, L=550	個	2	

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名称	規格	算式	1箇所当り数量		摘要
集水桝	□500×500×500		1	基	
コンクリート	18-8-40	$0.80^2 \times 0.65 - 0.50^2 \times 0.50 - 0.38 \times 0.24 \times 0.15 - 0.50 \times 0.30 \times 0.15$	0.3	m <sup>3</sup>	
型枠	一般型枠	$(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.65 - 0.38 \times 0.24 \times 2 - 0.50 \times 0.30 \times 2$	2.9	m <sup>2</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=15cm	$0.90 \times 0.90$	0.8	m <sup>2</sup>	
床掘	レキ質土	$1.10 \times 0.95 \times 0.75$	0.8	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	$0.8 - 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.85 \times 0.90 \times 0.10$	0.3	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	$0.85 \times 0.90$	0.8	m <sup>2</sup>	
縞鋼板	t=4.5mm 600×600	$W = 0.6 \times 0.6 \times 35.32 \text{kg/m}^2$	1	枚	12.7kg
等辺山型網	50×50×6 L=490	$W = 0.49 \times 2 \times 4.43 \text{kg/m}$	2	本	4.3kg
把手	φ13, L=550	$W = 0.55 \times 2 \times 0.995 \text{kg/m}$	2	個	1.1kg

# 数量根拠図



※ 上記図面は、Non-Scaleです。



## 集水ボーリング工 数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
集水ボーリング工	削孔	レキ質土	m	244.2	
		軟岩	m	85.8	
	保孔管	VP40, ストレーナー加工	m	330.0	
	機械据付・撤去		回	9.0	
	足場工	W=4.5m, 単管足場	空m <sup>3</sup>	142.5	
	導水管(孔口保護管)	VPφ75	m	18.0	
	排水管	VPφ75	m	0.9	
	45°エルボ	VPφ75用	個	9.0	
	高密度ポリエチレン管	φ75	m	32.1	
	止め金具	D13, L=1.3m/本	本	21.0	
			kg	27.2	
	孔口保護工	1.0m×1.0m×0.1m		箇所	9.0
孔口保護コンクリート		18-8-40	m <sup>3</sup>	0.9	
同上型枠		一般型枠	m <sup>2</sup>	3.6	
作業土工	床 掘	レキ質土	m <sup>3</sup>	0.9	

集水ボーリング工 数量計算書

1. 削孔 ( φ90 )  
集水ボーリング工数量一覧表より  
レキ質土 L= 244.2 m  
軟岩 L= 85.8 m
2. 保孔管 ( VP40, ストレーナー加工 )  
L= 25.0 + 30.0 + 35.0 + 40.0 × 6 = 330.0 m
3. 導水管 ( 孔口保護管, VP φ75 )  
L= 排水管数量一覧表より = 18.0 m
4. 排水管 ( VP φ75 )  
L= 排水管数量一覧表より = 0.9 m
5. 機械据付・撤去  
N= 9 回
6. 足場工 ( W=4.5m, 単管足場 )  
Bor, N01~3  
V1= ( 4.4 + 5.2 ) / 2 × 2.50 × 2 × 3 = 72.0 空m<sup>3</sup>  
端部幅  
Bor, N04~6  
V2= 2.0 × 2.50 × 2 × 3 = 30.0 空m<sup>3</sup>  
端部幅  
Bor, N07~9  
V3= 2.7 × 2.50 × 2 × 3 = 40.5 空m<sup>3</sup>  
端部幅  
ΣV= = 142.5 空m<sup>3</sup>
7. 45° エルボ ( VP φ75用 )  
N= = 9 個
8. 高密度ポリエチレン管 ( φ75 )  
L= 排水管数量一覧表より = 32.1 m
9. 止め金具 ( D13, L=1.3m/本 )  
N= 3 × 3 + 2 × 6 = 21 本  
W= 0.995 × 1.3 × 21 = 27.2 kg
10. 孔口保護コンクリート ( 18-8-40 )  
V= 1.00 × 1.00 × 0.10 × 9 = 0.9 m<sup>3</sup>
11. 同上型枠 ( 一般型枠 )  
A= 1.00 × 0.10 × 4 × 9 = 3.6 m<sup>2</sup>

12. 作業土工

床掘 (レキ質土)

V= 孔口保護コンクリートと同数量。

= 0.9 m<sup>3</sup>

集水ボーリング工 数量一覧表

Bor NO.	削孔長	土質区分 (m)				備考
		レキ質土	軟岩			
1	25.0	16.2	8.8			NO. 2投影
2	30.0	21.2	8.8			NO. 2投影
3	35.0	26.2	8.8			NO. 2投影
4	40.0	30.1	9.9			NO. 2投影
5	40.0	30.1	9.9			
6	40.0	30.1	9.9			
7	40.0	30.1	9.9			NO. 2投影
8	40.0	30.1	9.9			NO. 2投影
9	40.0	30.1	9.9			NO. 2投影
合計	330.0	244.2	85.8			

集水ボーリング工 排水管数量一覧表

No.	導水管 (孔口保護管)	排水管	45° エルボ	高密度 ポリエチレン管			
	VP φ 75	VP φ 75	VP φ 75用	φ 75			
	(m)	(m)	(個)	(m)			
1	2.0	0.1	1	4.9			
2	2.0	0.1	1	4.9			
3	2.0	0.1	1	4.9			
4	2.0	0.1	1	2.9			
5	2.0	0.1	1	2.9			
6	2.0	0.1	1	2.9			
7	2.0	0.1	1	2.9			
8	2.0	0.1	1	2.9			
9	2.0	0.1	1	2.9			
合 計	18.0	0.9	9	32.1			

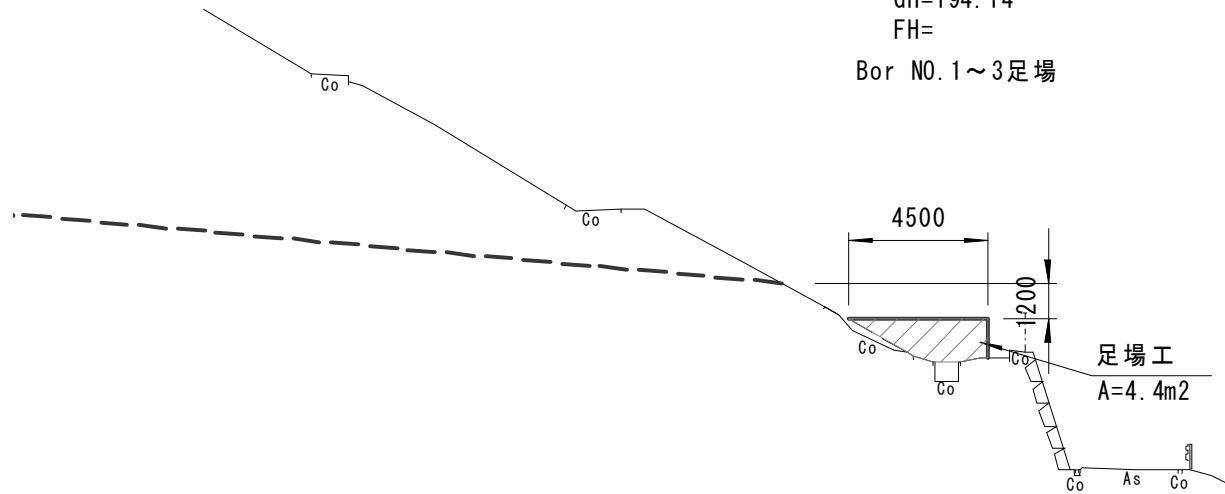
# 数量根拠図(1)

## NO. 0 (副測線1)

GH=194.14

FH=

Bor NO. 1~3足場

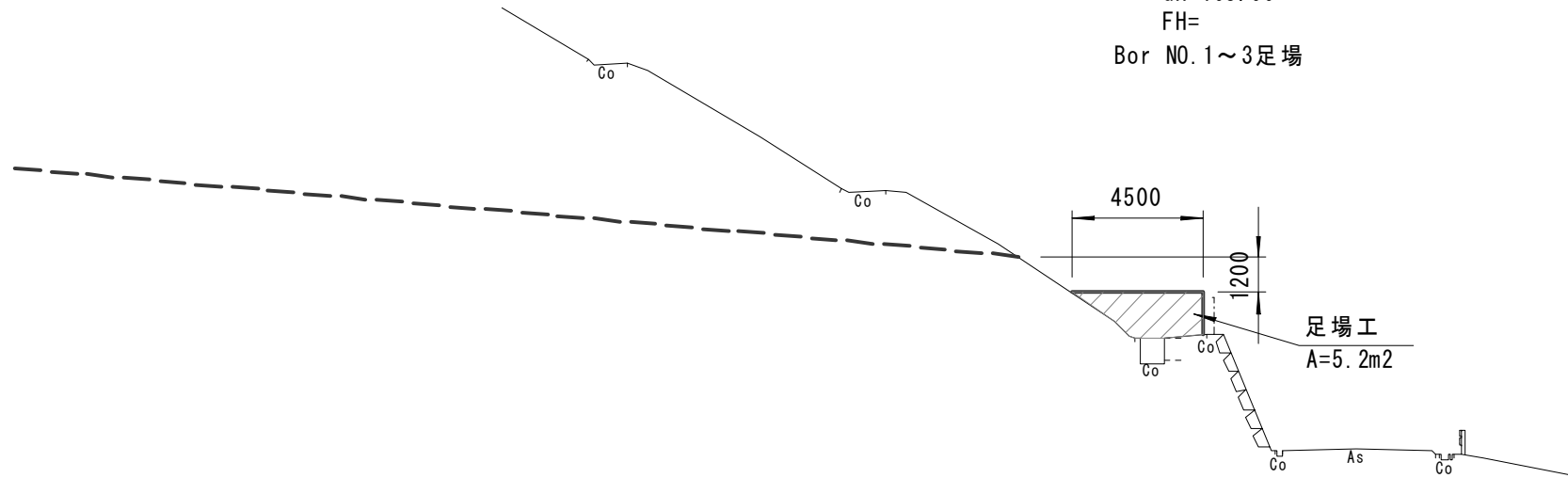


## NO. 1 (副測線2)

GH=193.99

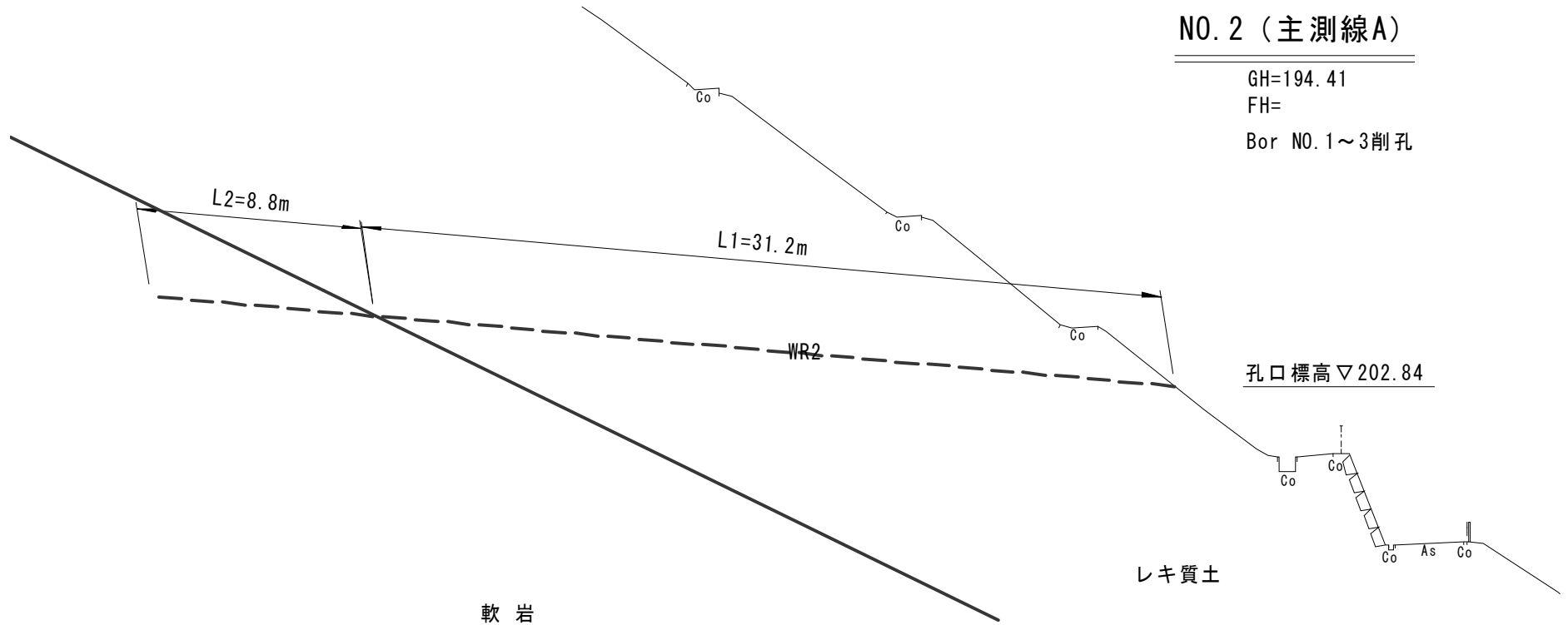
FH=

Bor NO. 1~3足場



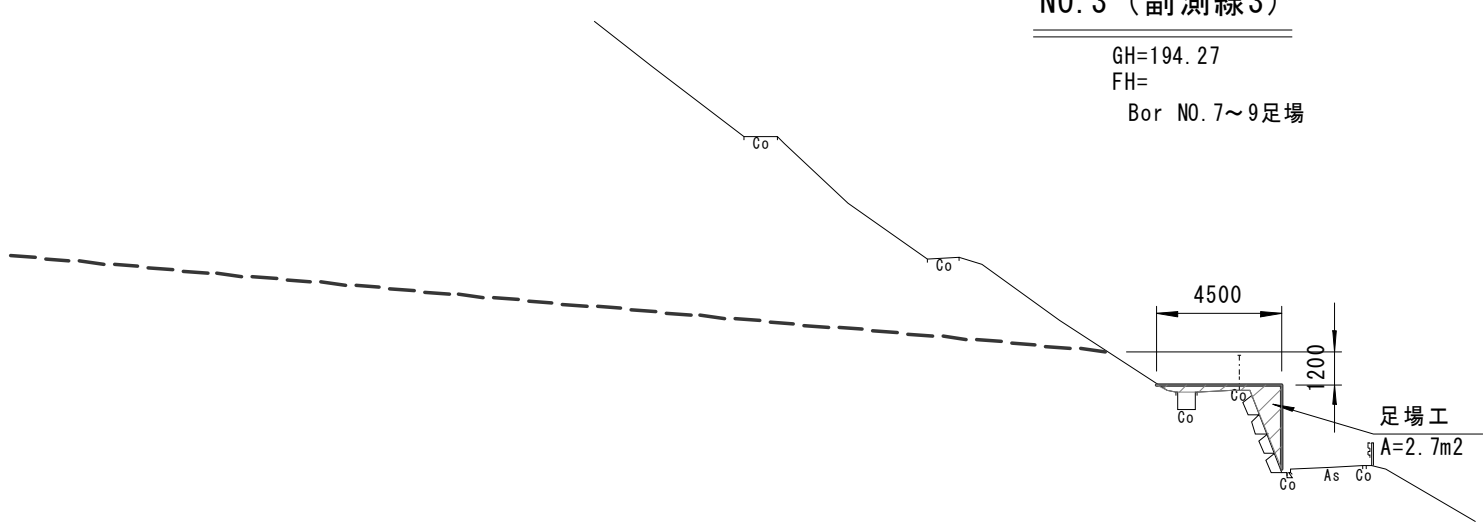
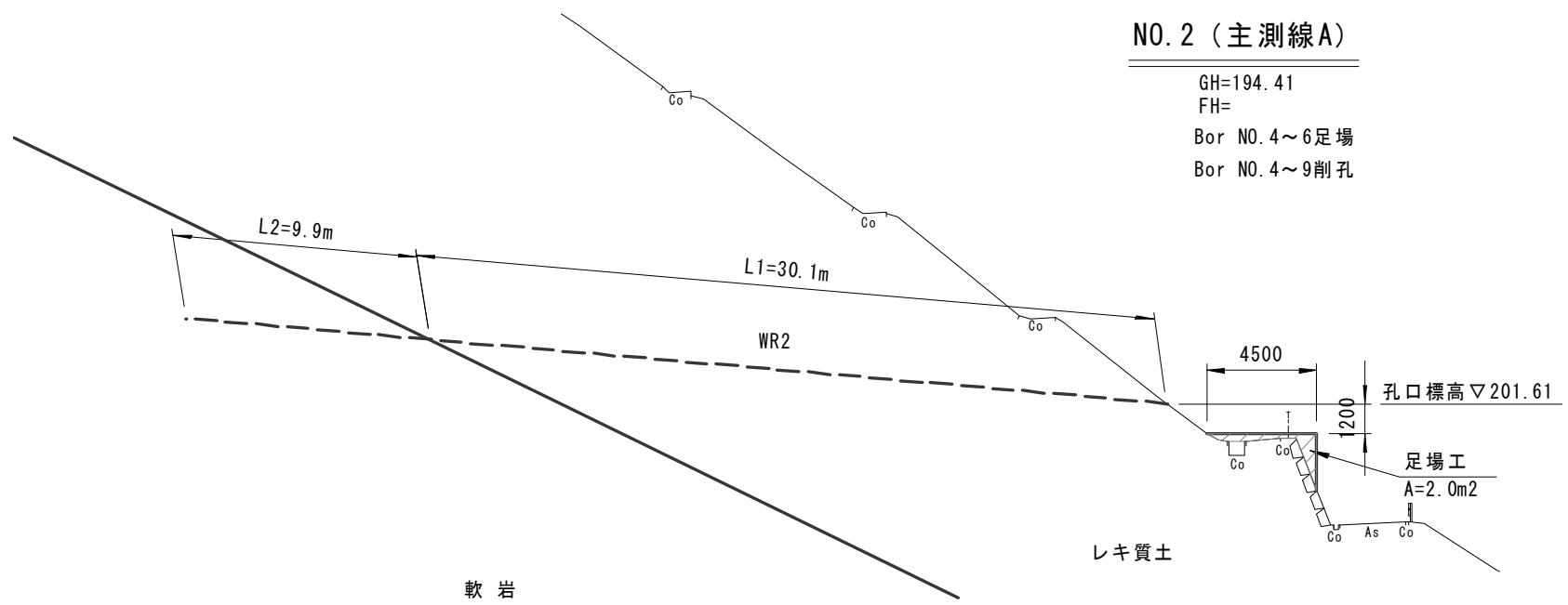
※ 上記図面は、Non-Scaleです。

# 数量根拠図(2)



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

# 数量根拠図(3)



※ 上記図面は、Non-Scaleです。









## ブロック積擁壁工 数量計算書(起点側)

1. ブロック積面積 ( h=4.08~4.21m , t=350 )  

$$A = ( 4.08 + 4.21 ) / 2 \times 16.51 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 73.7 \text{ m}^2$$
2. 天端コンクリート ( 18-8-40, t=10cm )  

$$V = 0.75 \times 0.10 \times 16.51 = 1.24 \text{ m}^3$$
3. 同上型枠 ( 一般型枠 )  

$$A = 0.10 \times 2 \times 16.51 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 3.6 \text{ m}^2$$
4. 胴込コンクリート ( 18-8-40 )  

$$V = 73.7 / 10.0 \times 2.2 = 16.2 \text{ m}^3$$
5. 裏込コンクリート ( 18-8-40, t=15cm )  

$$V = 73.7 \times 0.15 = 11.1 \text{ m}^3$$
6. 基礎コンクリート ( 18-8-40 )  

$$V1 = ( 0.10 + 0.55 ) / 2 \times 0.25 \times 16.51 = 1.3 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.55 \times 0.10 \times 16.51 = 0.9 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 2.2 \text{ m}^3$$
7. 同上型枠 ( 一般型枠 )  

$$A1 = ( 0.35 + 0.10 ) \times 16.51 = 7.4 \text{ m}^2$$

$$A2 = ( 0.10 + 0.55 ) / 2 \times 0.25 + 0.10 \times 0.55 = 0.1 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 7.5 \text{ m}^2$$
8. 水抜きパイプ ( VP φ75 )  

$$N = ( 73.7 - 0.3 \times 16.51 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} ) / 2.00 = 35 \text{ 本}$$

$$L = 0.6 \times 35 = 21.0 \text{ m}$$
9. 吸出し防止材 ( 300×300 )  

$$A = 0.30 \times 0.30 \times 35 = 3.2 \text{ m}^2$$
10. 裏込材 ( RC-40 )  

$$V = ( 3.75 - 0.10 ) \times 0.30 \times 16.51 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 19.5 \text{ m}^3$$
11. 基礎砕石 ( RC-40, t=20cm )  

$$A = 0.75 \times 16.51 = 12.4 \text{ m}^2$$

12. 目地材 ( t=10mm )

$$A1 = ( 0.35 + 0.15 ) \times 4.15 \times 3 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 6.7 \text{ m}^2$$

$$A2 = \{ ( 0.10 + 0.55 ) / 2 \times 0.25 + 0.10 \times 0.55 \} \times 3 = 0.4 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 7.1 \text{ m}^2$$

13. 作業土工 ( 掘削 , レキ質土 )

$$V = 2.3 \times 16.51 = 38 \text{ m}^3$$

( 床掘 , レキ質土 )

$$V = 0.5 \times 16.51 = 8.3 \text{ m}^3$$

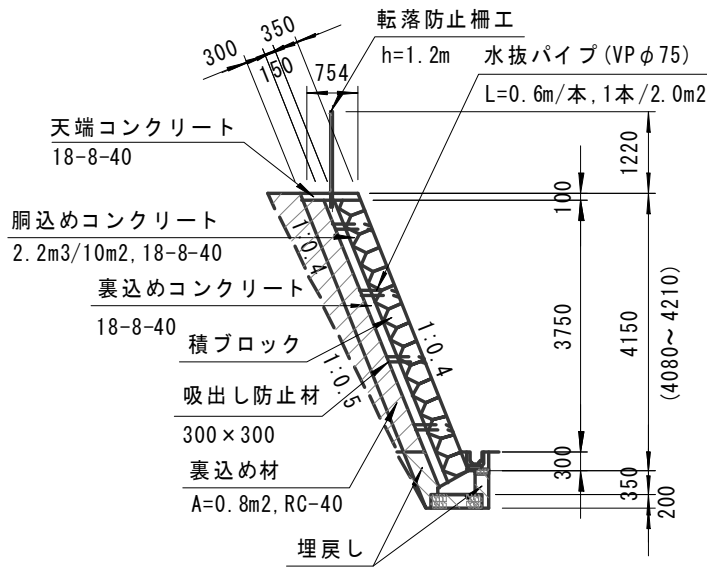
( 埋戻し , D )

$$V = 1.4 \times 16.51 = 23.1 \text{ m}^3$$

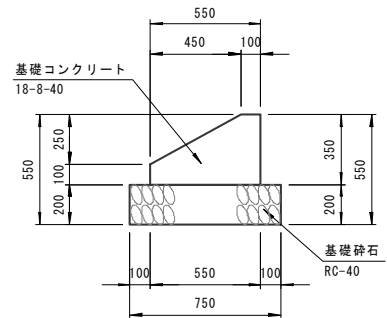
( 基面整正 , レキ質土 )

$$A = 0.75 \times 16.51 = 12.4 \text{ m}^2$$

数量根拠図



掘削 A=2.3m²  
 床掘 A=0.5m²  
 埋戻し A=1.4m²



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

## ブロック積擁壁工 数量計算書(終点側)

1. ブロック積面積 ( h=2.88~3.18m , t=350 )  

$$A = ( 2.88 + 3.18 ) / 2 \times 9.90 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 32.3 \text{ m}^2$$
2. 天端コンクリート ( 18-8-40, t=10cm )  

$$V = 0.75 \times 0.10 \times 9.90 = 0.74 \text{ m}^3$$
3. 同上型枠 ( 一般型枠 )  

$$A = 0.10 \times 2 \times 9.90 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 2.1 \text{ m}^2$$
4. 胴込コンクリート ( 18-8-40 )  

$$V = 32.3 / 10.0 \times 2.2 = 7.1 \text{ m}^3$$
5. 裏込コンクリート ( 18-8-40, t=15cm )  

$$V = 32.3 \times 0.15 = 4.8 \text{ m}^3$$
6. 基礎コンクリート ( 18-8-40 )  

$$V1 = ( 0.10 + 0.55 ) / 2 \times 0.25 \times 9.90 = 0.8 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.55 \times 0.10 \times 9.90 = 0.5 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 1.3 \text{ m}^3$$
7. 同上型枠 ( 一般型枠 )  

$$A = ( 0.35 + 0.10 ) \times 9.90 = 4.5 \text{ m}^2$$
8. 水抜きパイプ ( VP φ75 )  

$$N = ( 32.3 - 0.3 \times 9.90 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} ) / 2.00 = 15 \text{ 本}$$

$$L = 0.6 \times 15 = 9.0 \text{ m}$$
9. 吸出し防止材 ( 300×300 )  

$$A = 0.30 \times 0.30 \times 15 = 1.4 \text{ m}^2$$
10. 裏込材 ( RC-40 )  

$$V = ( 2.63 - 0.10 ) \times 0.30 \times 9.90 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 8.1 \text{ m}^3$$
10. 基礎砕石 ( RC-40, t=20cm )  

$$A = 0.75 \times 9.90 = 7.4 \text{ m}^2$$

11. 目地材 ( t=10mm )

$$A1 = ( 0.35 + 0.15 ) \times 3.03 \times \frac{1.077}{1:0.4\text{斜率}} = 1.6 \text{ m}^2$$

$$A2 = \{ ( 0.10 + 0.55 ) / 2 \times 0.25 + 0.10 \times 0.55 \} \times 3 = 0.4 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 2.0 \text{ m}^2$$

12. 作業土工 ( 掘削 , レキ質土 )

$$V = 1.5 \times 9.90 = 14.9 \text{ m}^3$$

( 床掘 , レキ質土 )

$$V = 0.5 \times 9.90 = 5.0 \text{ m}^3$$

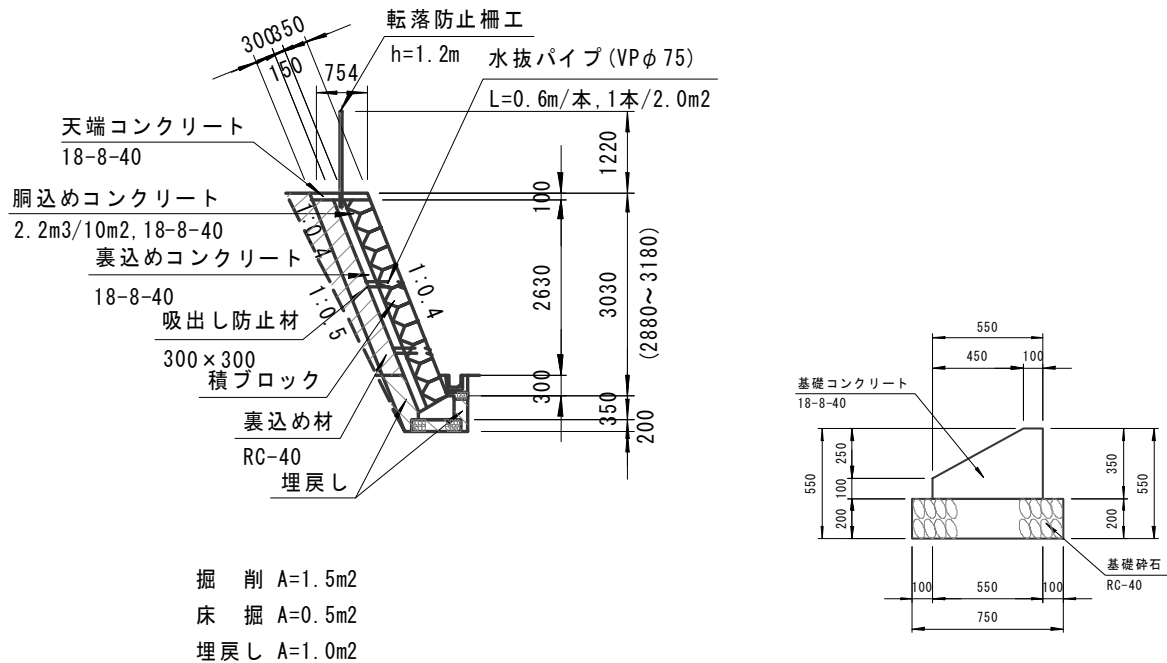
( 埋戻し , D )

$$V = 1.0 \times 9.90 = 9.9 \text{ m}^3$$

( 基面整正 , レキ質土 )

$$A = 0.75 \times 9.90 = 7.4 \text{ m}^2$$

数量根拠図



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

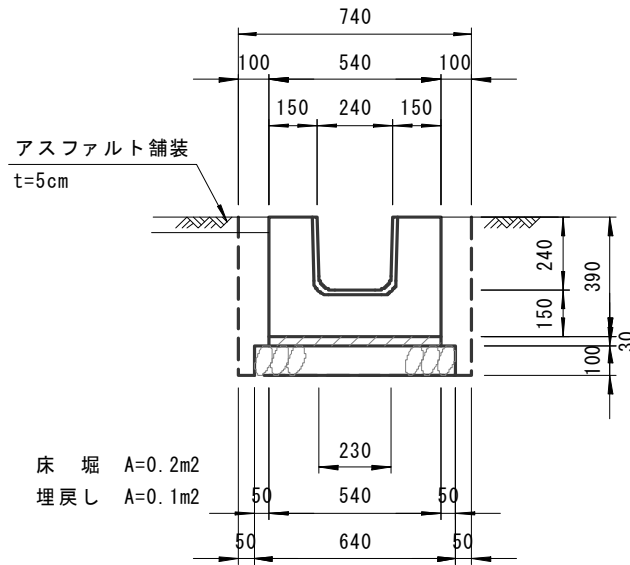






## ロングU (PU2-240×240) 数量算出表

( 10.00 m当り)



10m当り材料表

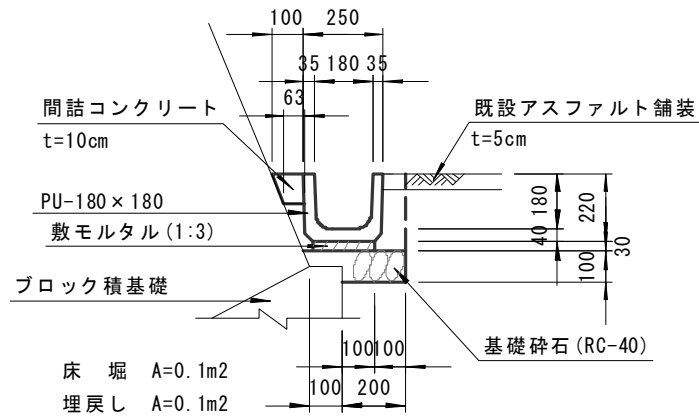
名 称	規 格	単 位	数 量
ロングU	PU2-240×240	個	5.0
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.16
基礎碎石	RC-40, t=10cm	m <sup>2</sup>	6.4
床 掘	レキ質土	m <sup>3</sup>	2.0
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	1.0
基面整正	レキ質土	m <sup>2</sup>	6.4

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名 称	規 格	算 式	10.00 m 当り数量		摘 要
ロングU	PU2-240×240	10.00/2.00	5	個	
敷モルタル	1:3	0.54×0.03×10.00	0.16	m <sup>3</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=10cm	0.64×10.00	6.4	m <sup>2</sup>	
床 掘	レキ質土	0.2×10.00	2.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	0.1×10.00	1.0	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	0.64×10.00	6.4	m <sup>2</sup>	

**プレキャスト水路(PU-180×180) 数量算出表**

( 10.00 m当り)



10m当たり材料表

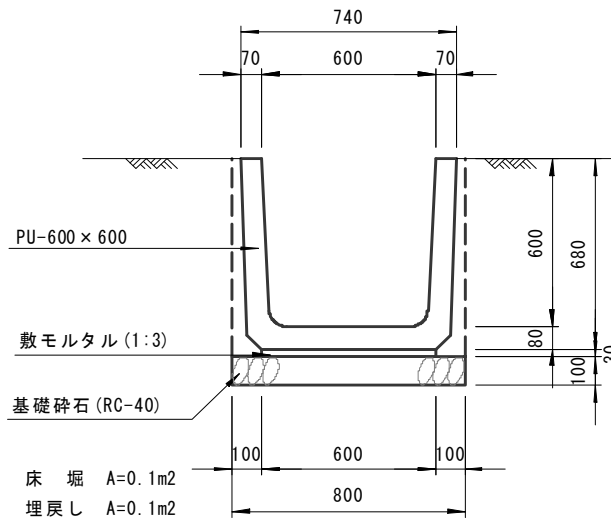
名称	規格	単位	数量
U型側溝	PU-180×180	個	16.7
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.06
基礎碎石	RC-40, t=10cm	m <sup>2</sup>	2.5
間詰コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	0.1
床掘	レキ質土	m <sup>3</sup>	1.0
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	1.0
基面整正	レキ質土	m <sup>2</sup>	2.0

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名称	規格	算式	10.00 m当り数量		摘要
U型側溝	PU-180×180	10.00/0.605	16.5	個	
敷モルタル	1:3	0.19×0.03×10.00	0.06	m <sup>3</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=10cm	(0.20+0.30)/2×10.00	2.5	m <sup>2</sup>	
間詰コンクリート	18-8-40	1/2×(0.10+0.06)×0.10×10.00	0.1	m <sup>3</sup>	
床掘	レキ質土	0.1×10.00	1.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	0.1×10.00	1.0	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	0.20×10.00	2.0	m <sup>2</sup>	

# プレキャスト水路(PU-600×600) 数量算出表

( 10.00 m当り)



10m当たり材料表

名称	規格	単位	数量
U型側溝	PU-600×600	個	16.7
敷モルタル	1:3	m <sup>3</sup>	0.18
基礎碎石	RC-40, t=10cm	m <sup>2</sup>	6.0
間詰コンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	-
床掘	レキ質土	m <sup>3</sup>	1.0
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	1.0
基面修正	レキ質土	m <sup>2</sup>	6.0

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名称	規格	算式	10.00 m 当り数量		摘要
U型側溝	PU-600×600	10.00/0.605	16.5	個	
敷モルタル	1:3	0.60×0.03×10.00	0.18	m <sup>3</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=10cm	0.80×10.00	8.0	m <sup>2</sup>	
間詰コンクリート	18-8-40		-	m <sup>3</sup>	
床掘	レキ質土	0.3×10.00	3.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	0.3×10.00	3.0	m <sup>3</sup>	
基面修正	レキ質土	0.80×10.00	8.0	m <sup>2</sup>	



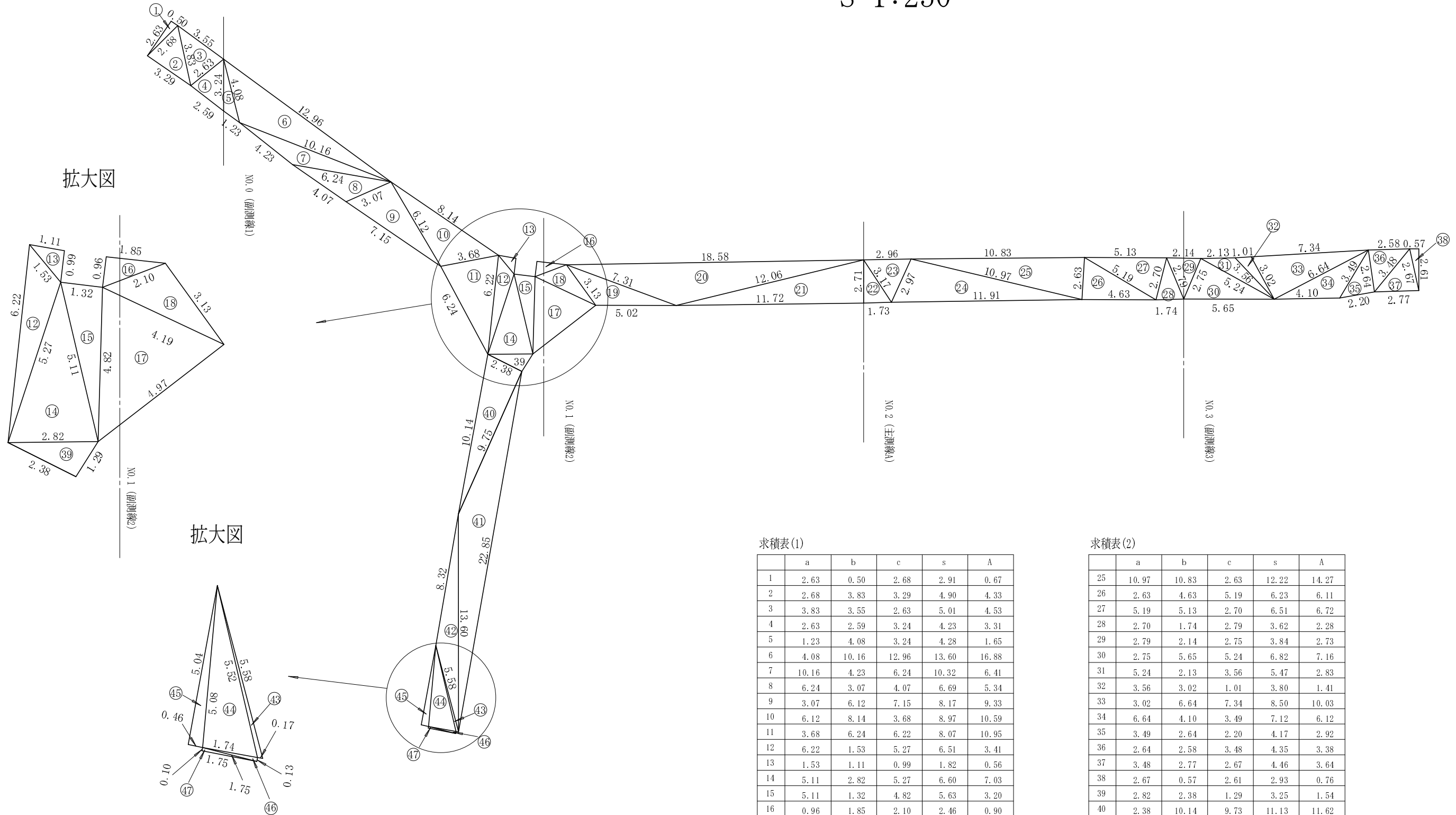


## 舗装工数量計算書

1. アスファルト舗装工 ( 再生密粒度アスコン, t=5cm )  
A= 舗装工求積図より = 297.4 m<sup>2</sup>
2. 上層路盤 ( 再生粒度調整碎石, RM-30, t=10cm )  
A= アスファルト舗装面積と同じ = 297.4 m<sup>2</sup>
3. 下層路盤 ( 再生クラッシャーラン, RC-30, t=10cm )  
A= アスファルト舗装面積と同じ = 297.4 m<sup>2</sup>

# 舗装工求積図

S=1:250



求積表(1)

	a	b	c	s	A
1	2.63	0.50	2.68	2.91	0.67
2	2.68	3.83	3.29	4.90	4.33
3	3.83	3.55	2.63	5.01	4.53
4	2.63	2.59	3.24	4.23	3.31
5	1.23	4.08	3.24	4.28	1.65
6	4.08	10.16	12.96	13.60	16.88
7	10.16	4.23	6.24	10.32	6.41
8	6.24	3.07	4.07	6.69	5.34
9	3.07	6.12	7.15	8.17	9.33
10	6.12	8.14	3.68	8.97	10.59
11	3.68	6.24	6.22	8.07	10.95
12	6.22	1.53	5.27	6.51	3.41
13	1.53	1.11	0.99	1.82	0.56
14	5.11	2.82	5.27	6.60	7.03
15	5.11	1.32	4.82	5.63	3.20
16	0.96	1.85	2.10	2.46	0.90
17	4.82	4.97	4.19	6.99	9.26
18	4.19	2.10	3.13	4.71	3.18
19	3.13	5.02	7.31	7.73	6.36
20	7.31	18.58	12.06	18.98	24.76
21	12.06	11.72	2.71	13.25	15.95
22	2.71	3.17	1.73	3.81	2.36
23	3.17	2.96	2.97	4.55	3.97
24	2.97	11.91	10.97	12.93	16.05
小計					170.98

求積表(2)

	a	b	c	s	A
25	10.97	10.83	2.63	12.22	14.27
26	2.63	4.63	5.19	6.23	6.11
27	5.19	5.13	2.70	6.51	6.72
28	2.70	1.74	2.79	3.62	2.28
29	2.79	2.14	2.75	3.84	2.73
30	2.75	5.65	5.24	6.82	7.16
31	5.24	2.13	3.56	5.47	2.83
32	3.56	3.02	1.01	3.80	1.41
33	3.02	6.64	7.34	8.50	10.03
34	6.64	4.10	3.49	7.12	6.12
35	3.49	2.64	2.20	4.17	2.92
36	2.64	2.58	3.48	4.35	3.38
37	3.48	2.77	2.67	4.46	3.64
38	2.67	0.57	2.61	2.93	0.76
39	2.82	2.38	1.29	3.25	1.54
40	2.38	10.14	9.73	11.13	11.62
41	9.73	22.85	13.60	23.10	27.06
42	13.60	8.32	5.58	13.75	9.57
43	5.58	5.51	0.17	5.63	0.43
44	1.74	5.08	5.51	6.17	4.43
45	5.08	0.46	5.04	5.29	1.16
46	0.12	1.75	1.74	1.81	0.11
47	1.75	1.75	0.10	1.80	0.09
小計					126.37
合計					297.35





## 縁石工数量計算書

### 1. 境界工

地先境界ブロック ( 120×120 )

付属施設工詳細図より

$$L = 22.6 + 51.4 + 23.5 = 97.5 \text{ m}$$

基面整正

$$A = 1.7 / 10.0 \times 97.5 = 16.6 \text{ m}^2$$





## 付属施設工数量計算書

### 1. 防護柵工

ガードレール ( Gr-C-2B )

付属施設工詳細図より

$$L = 21.8 + 5.8 + 50.6 = 78.2 \text{ m}$$

ガードレール ( Gr-C-4E )

付属施設工詳細図より

$$L = 9.7 \text{ m}$$

ネットフェンス ( h=1.2m ) 再利用(金網処分)

付属施設工詳細図より

$$L = 53.7 \text{ m}$$

ネットフェンス ( h=1.2m )

付属施設工詳細図より

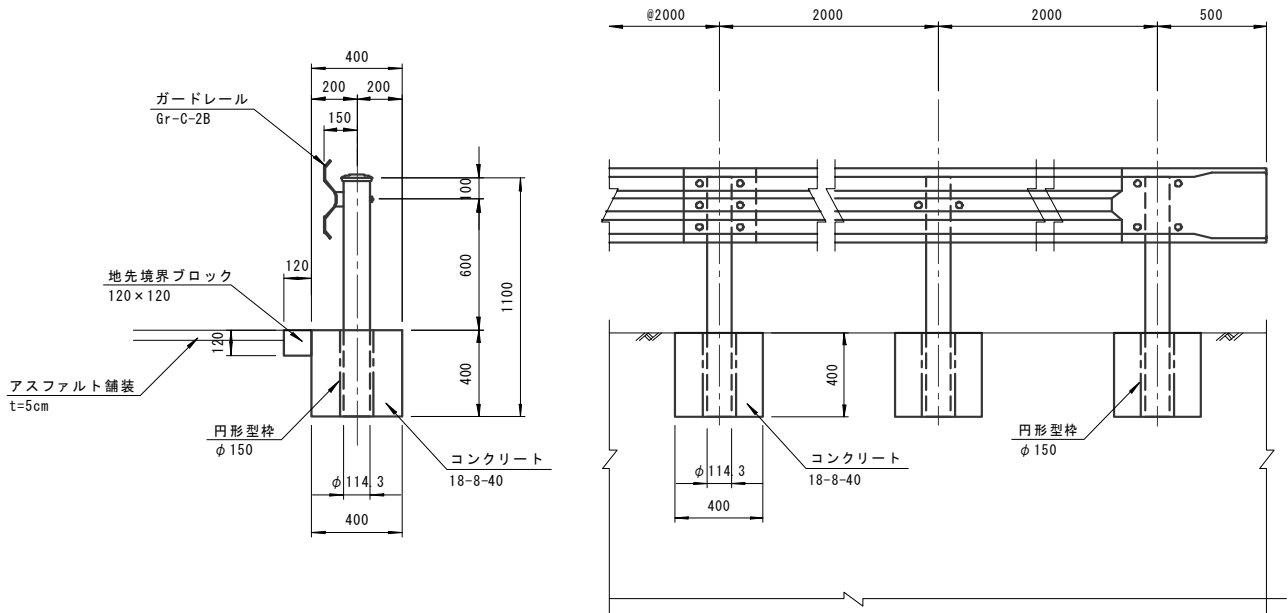
$$L = 18.0 + 10.0 = 28.0 \text{ m}$$

円形型枠 (  $\phi 75$  )

$$L = 28.0 / 2.0 \times 0.2 = 2.8 \text{ m}$$

# ガードレール(Gr-C-2B) 数量算出表

( 10.00 m当り)



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名称	規格	算式	10.00 m 当り数量	摘要
ガードレール	Gr-C-2B		10.0 m	
コンクリート基礎	400×400×400	10.00/2.00	5 個	
床掘	レキ質土		-	m <sup>3</sup>
埋戻し	D		-	m <sup>3</sup>
基面整正	レキ質土		-	m <sup>2</sup>







付帯工 数量集計表

種 別	規 格	単 位	数 量	備 考
隣接地盛土				
盛 土	敷均し・締固め	m <sup>3</sup>	6,708.0	(6,320+7,096)*0.5
作業土工				
床 掘		m <sup>3</sup>	23.6	
埋戻し	D	m <sup>3</sup>	3.1	
基面整正		m <sup>2</sup>	240.0	
側溝工				
プレキャストU形側溝	PU240	m	310.0	
プレキャストU形側溝	PU300	m	74.0	
プレキャストU形側溝	PU600	m	68.0	
プレキャストU形側溝	BF-300	m	38.0	
管渠工				
硬質塩化ビニル管	VP φ 200mm	m	5.0	
集水柵				
集水柵(4号)	□500×500×900	箇所	1.0	グレーチング再利用
柵嵩上げ(1)	嵩上げ □500-H600	箇所	2.0	グレーチング再利用
柵嵩上げ(2)	嵩上げ □700-H600	箇所	3.0	グレーチング再利用
沈砂池				
沈砂池嵩上げ	嵩上げ H500	箇所	2.0	



## プレキャスト水路(PU-240×240) 数量算出表

( 10.00 m 当り )

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名 称	規 格	算 式	10.00 m 当り数量		摘 要
U型側溝	PU-240×240	10.00/0.605	16.5	個	
敷モルタル	1:3	0.24×0.03×10.00	0.07	m <sup>3</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=10cm	0.44×10.00	4.4	m <sup>2</sup>	
床 掘		0.1×10.00	1.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	0.1×10.00	1.0	m <sup>3</sup>	
基面整正		0.44×10.00	4.4	m <sup>2</sup>	

## プレキャスト水路(PU-300×300) 数量算出表

( 10.00 m 当り )

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名 称	規 格	算 式	10.00 m 当り数量		摘 要
U型側溝	PU-300×300	10.00/0.605	16.5	個	
敷モルタル	1:3	0.30×0.03×10.00	0.07	m <sup>3</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=10cm	0.50×10.00	5.0	m <sup>2</sup>	
基面整正	レキ質土	0.5×10.00	5.0	m <sup>2</sup>	

プレキャスト水路(PU-600×600) 数量算出表

( 10.00 m当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名 称	規格	算 式	10.00 m 当り数量		摘 要
U型側溝	PU-600×600	10.00/0.605	16.5	個	
敷モルタル	1:3	0.60×0.03×10.00	0.18	m <sup>3</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=10cm	0.80×10.00	8.0	m <sup>2</sup>	
床 掘	レキ質土	0.3×10.00	3.0	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D		—	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	0.80×10.00	8.0	m <sup>2</sup>	

## 4号集水桝工(□500×500×900) 数量算出表

( 1 箇所当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名 称	規 格	算 式	1箇所 当り数量		摘 要
集水桝	□500×500× 900		1	基	
コンクリート	18-8-40	$0.80^2 \times 1.05 - 0.50^2 \times 0.90 - 0.33 \times 0.29 \times 0.15$	0.4	m <sup>3</sup>	
型枠	一般型枠	$(0.80 + 0.50) \times 4 \times 1.05 - 0.33 \times 0.29 \times 2$	5.3	m <sup>2</sup>	
基礎碎石	RC-40, t=15cm	$0.90 \times 0.90$	0.8	m <sup>2</sup>	
床 掘	レキ質土	$(2.30^2 + 1.10^2) / 2 \times 1.20 - 0.80^2 \times 1.05$	3.2	m <sup>3</sup>	
埋戻し	D	$3.2 - 0.90^2 \times 0.15$	3.1	m <sup>3</sup>	
基面整正	レキ質土	$0.90 \times 0.90$	0.8	m <sup>2</sup>	
グレーチング蓋	500用		1	枚	再利用

# 集水枡嵩上げ(1) [□500] 数量算出表

( 1 箇所当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名 称	規 格	算 式	1箇所 当り数量		摘 要
集水枡	□500-H600		1	基	
コンクリート	18-8-40	$0.80^2 \times 0.60 - 0.50^2 \times 0.60 - 0.33 \times 0.29 \times 0.15 \times 2$	0.21	$m^3$	
型枠	一般型枠	$(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.60 - 0.33 \times 0.29 \times 4$	2.7	$m^2$	
差筋	D13	L=200 W=0.2×10×0.995kg	0.002	t	
削孔			10.0	孔	
グレーチング蓋	500用		1	枚	再利用
コンクリート取壊し		$0.80^2 \times 0.10 - 0.50^2 \times 0.10 - 0.33 \times 0.1 \times 2 \times 0.15$	0.03	$m^3$	

## 集水枡嵩上げ(2) [□700] 数量算出表

( 1 箇所当り)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。

名 称	規 格	算 式	1箇所 当り数量		摘 要
集水枡	□700-H600		1	基	
コンクリート	18-8-40	$1.10^2 \times 0.60 - 0.70^2 \times 0.60 - 0.33 \times 0.29 \times 0.20 - 0.74 \times 0.68 \times 0.20$	0.24	m <sup>3</sup>	
型枠	一般型枠	$(1.10 + 0.70) \times 4 \times 0.60 - 0.33 \times 0.29 \times 2 - 0.74 \times 0.68 \times 2$	3.1	m <sup>2</sup>	
差筋	D13	L=200 W=0.2×14×0.995kg	0.003	t	
削孔			14.0	孔	
グレーチング蓋	700用		1	枚	再利用
コンクリート取壊し		$1.10^2 \times 0.10 - 0.70^2 \times 0.10 - 0.33 \times 0.1 \times 0.20 - 0.74 \times 0.1 \times 0.20$	0.05	m <sup>3</sup>	



## 付帯工(水路工)数量調書

名 称	算 式	単位	数量	摘 要
PU-240×240	付帯工詳細図より	m	151.5	
PU-240×240	付帯工詳細図より	m	158.5	
		m	310.0	合計
PU-300×300	付帯工詳細図より	m	74.0	
PU-600×600	付帯工詳細図より	m	68.0	
BF300	付帯工詳細図より	m	19.7	
BF300	付帯工詳細図より	m	18.3	
		m	38.0	合計
管渠工				
VP200	付帯工詳細図より	m	2.6	
VP200	付帯工詳細図より	m	2.4	
		m	5.0	合計
集水枿				
□500×500 ×900	付帯工詳細図より	基	1.0	4号集水枿
嵩上げ(1) 500×500	付帯工詳細図より	基	2.0	
嵩上げ(2) 700×700	付帯工詳細図より	基	3.0	





## 舗装版破碎工数量計算書

1. 舗装版破碎面積  $t=5\text{cm}$   
A= アスファルト舗装面積と同じ  $= 297.4 \text{ m}^2$
2. 舗装版破碎量  $t=5\text{cm}$   
V=  $297.4 \times 0.05$   $= 14.9 \text{ m}^3$
3. アスファルト舗装切断 (  $t=20\text{cm}$ 以下 )  
 付属施設工詳細図より  
L=  $2.6 + 2.6$   $= 5.2 \text{ m}$

# 構造物取壊し工数量計算書

## 1. 撤去工

### (1) 水路撤去延長

コンクリート水路撤去 t=10cm

※ 数量根拠図(1)より

上段

L1= = 25.6 m

下段

L2= = 56.4 m

縦排水

L3= 11.2 × 1.262 = 14.1 m  
1:1.3斜率

ΣL= = 96.1 m

PU-180×180

L= ※ 水路工延長 = 80.3 m

PU-240×240

L= ※ 水路工延長 + 隣接地 = 313.0 m

ロングU-240

L= ※ 水路工延長 = 6.0 m

PU-300×300

L= ※ 隣接地 = 74.0 m

PU-600×600

L= ※ 水路工延長 + 隣接地 = 71.0 m

BF-300

L= ※ 隣接地 = 37.9 m

### (2) 集水柵工撤去

□500×500×900

N= ※ 集水柵工数量より = 1 箇所

### (3) ブロック積擁壁撤去面積

起点側

A1= ※ ブロック積擁壁工数量より = 73.7 m<sup>2</sup>

終点側

A2= ※ ブロック積擁壁工数量より = 32.3 m<sup>2</sup>

ΣA= = 106.0 m<sup>2</sup>

### (4) 縁石工

L= ※ 縁石工延長 = 97.50 m

2. コンクリート殻

水路工                      コンクリート水路

$$V1 = \frac{0.13}{\text{平均断面積}} \times 96.1 = 12.5 \text{ m}^3$$

※ 縦排水断面積は、小段排水と同程度とする。

PU-180

$$V2 = 0.04 \times 80.3 = 3.2 \text{ m}^3$$

PU-240

$$V3 = 0.04 \times 313.0 = 13.5 \text{ m}^3$$

ロングU-240

$$V4 = 0.17 \times 6.0 = 1.0 \text{ m}^3$$

PU-300

$$V3 = 0.06 \times 74.0 = 4.4 \text{ m}^3$$

PU-600

$$V5 = 0.15 \times 71.0 = 10.7 \text{ m}^3$$

BF-300

$$V6 = 0.03 \times 37.9 = 1.1 \text{ m}^3$$

集水柵工                      □500×500×900

$$V7 = \text{※ 4号集水柵工数量より} = 0.4 \text{ m}^3$$

ブロック積擁壁工

$$V8 = 106.0 \quad (0.35 + 0.15) = 53.0 \text{ m}^3$$

地先境界ブロック

$$V9 = 0.12 \times 0.12 \times 97.50 = 1.4 \text{ m}^3$$

4. コンクリート殻処分(有筋)

$$V = = 33.9 \text{ m}^3$$

5. コンクリート殻処分(無筋)

$$V = = 67.3 \text{ m}^3$$

6. 発生鋼材運搬処理

$$W1 = 28.0 \times 8.4 \text{ m/kg} = 235.2 \text{ kg}$$

$$W2 = 53.7 \times 1.2 \times 3.3 \text{ m}^2/\text{kg} = 212.7 \text{ kg}$$

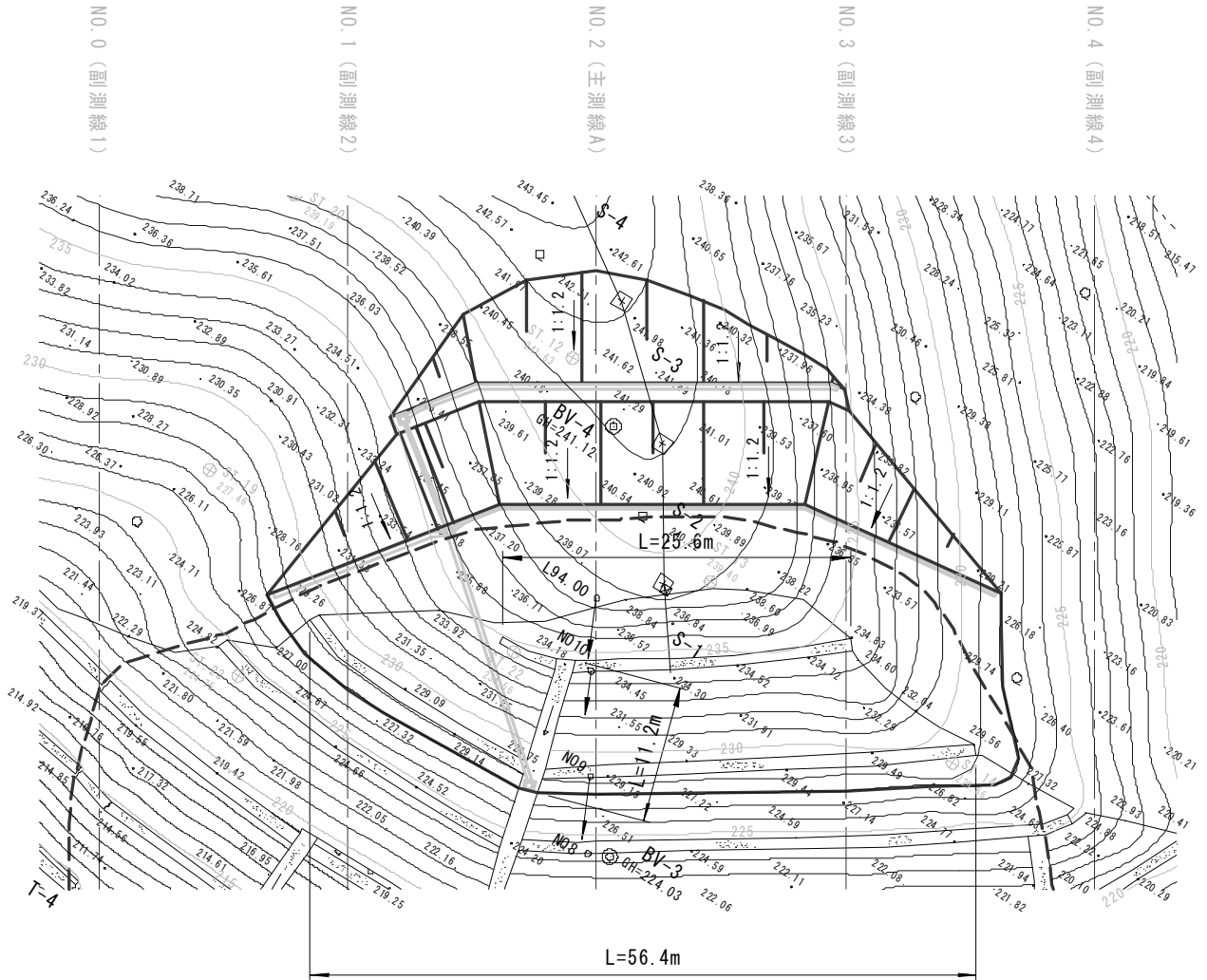
$$\Sigma W = = 447.9 \text{ kg}$$

土工（路盤すきとり）

1. 作業土工 床掘

$$V = \frac{297.4}{\text{舗装面積}} \times \left( \frac{0.10}{\text{上層路盤}} + \frac{0.10}{\text{下層路盤}} \right) = 59.5 \text{ m}^3$$

# 数量根拠図(1)

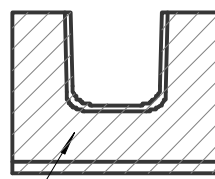


PU-180



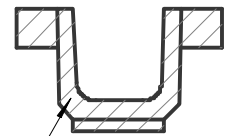
撤去面積  
A=0.04m<sup>2</sup>

ロングU-240



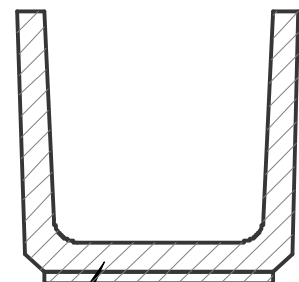
撤去面積  
A=0.17m<sup>2</sup>

PU-240



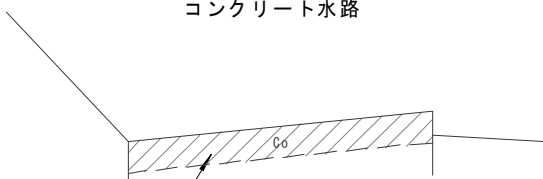
撤去面積  
A=0.07m<sup>2</sup>

PU-600



撤去面積  
A=0.16m<sup>2</sup>

コンクリート水路



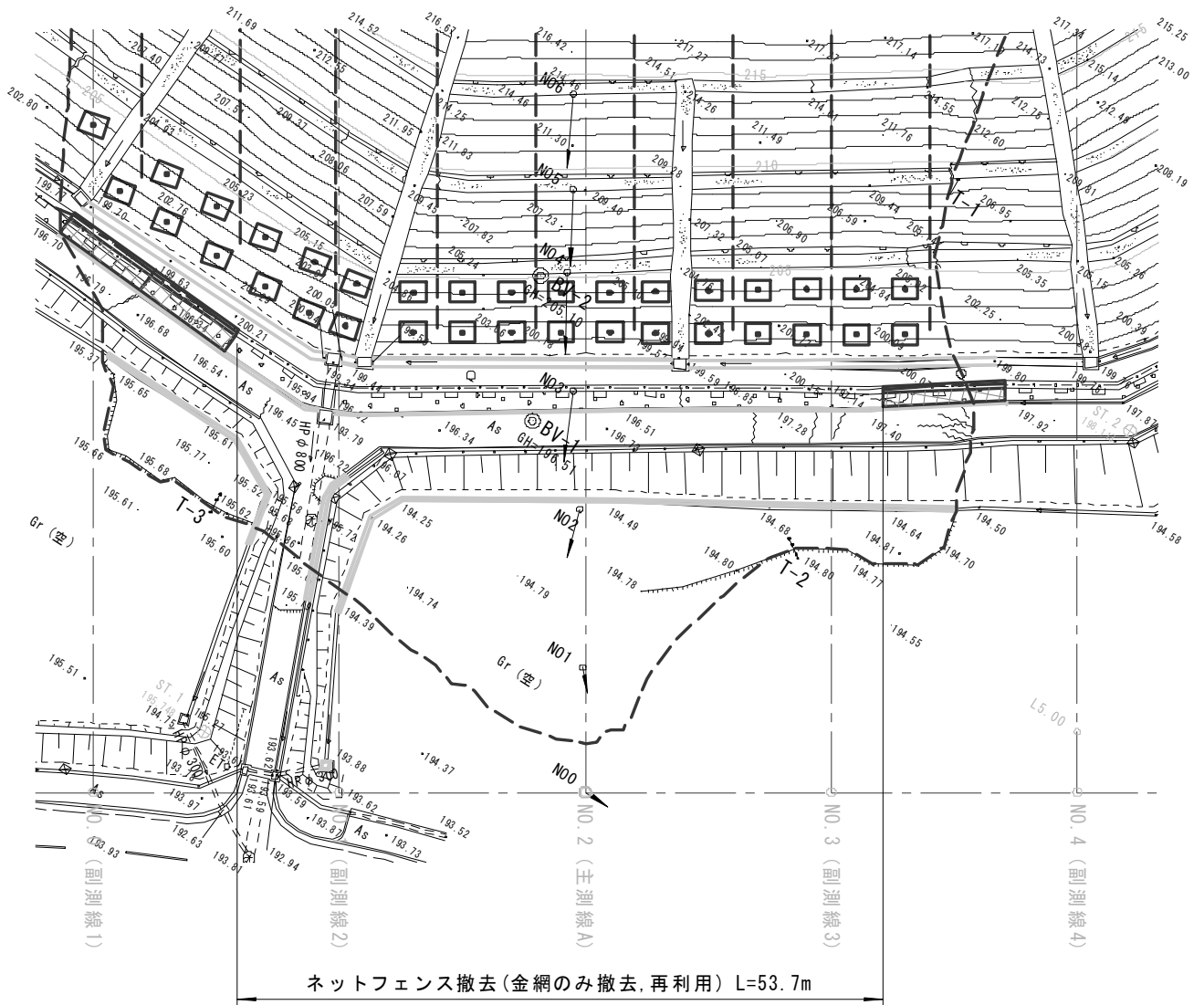
撤去面積  
A=0.13m<sup>2</sup>  
(平均)

※ 上記図面は、Non-Scaleです。



# 数量根拠図(2)

A=U. 10mZ



※ 上記図面は、Non-Scaleです。





土 工 計 算 書 (設置1)

測 点	距 離	土工 (設置)									摘要
		掘 削			盛 土						
		断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積				
工事用道路											
NO. 0 + 0.0		3.7			0.3		99.5				A-A投影
NO. 0 + 40.6	40.6	3.7	3.70	150.2	0.3	0.30	12.2				A-A
NO. 0 + 84.5	43.9	1.7	2.70	118.5	0.4	0.35	15.4				B-B
NO. 0 + 107.1	22.6	1.7	1.70	38.4	0.4	0.40	9.0				B-B投影
計	107.1			307.1			136.1				

土 工 計 算 書 (設置2)

測 点	距 離	法面整形工									摘要
		切土部(左)			切土部(右)						
		法 長	平均 法 長	面 積	法 長	平均 法 長	面 積				
工事用道路											
NO. 0 + 0.0		2.5									A-A投影
NO. 0 + 40.6	40.6	2.5	2.50	101.5							A-A
NO. 0 + 84.5	43.9	1.5	2.00	87.8							B-B
NO. 0 + 107.1	22.6	1.5	1.50	33.9							B-B投影
合計	107.1			223.2						0.0	

土 工 計 算 書 (復旧1)

測 点	距 離	土工 (復旧)							摘要		
		掘 削			盛 土						
		断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積				
工事用道路											
NO. 0 + 0.0		0.3			2.4					A-A投影	
NO. 0 + 40.6	40.6	0.3	0.30	12.2	2.4	2.40	97.4			A-A	
NO. 0 + 84.5	43.9	0.4	0.35	15.4	1.2	1.80	79.0			B-B	
NO. 0 + 107.1	22.6	0.4	0.40	9.0	1.2	1.20	27.1			B-B投影	
合計	107.1			36.6			203.5				

土 工 計 算 書 (復旧2)

測 点	距 離	法面整形工								摘要
		盛土部(左)			盛土部(右)					
		法 長	平 均 法 長	面 積	法 長	平 均 法 長	面 積			
工事用道路										
NO. 0 + 0.0		3.4			2.3					A-A投影
NO. 0 + 40.6	40.6	3.4	3.40	138.0	2.3	2.30	93.4			A-A
NO. 0 + 84.5	43.9	0.4	1.90	83.4	1.2	1.75	76.8			B-B
NO. 0 + 107.1	22.6	0.4	0.40	9.0	1.2	1.20	27.1			B-B投影
計	107.1	230.4			197.3					

