

数量計算書

1. 道路土工
2. 法面工
3. 舗装工
4. 補強土壁工
5. 函渠工
6. 小型水路工
7. 構造物撤去工
8. 衛生公苑排水管工

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
道路改良工				式	1				
道路土工				式	1				
	掘削工			式	1				
		機械掘削		m ³	4,200				
	盛土工			式	1				
		埋戻しD	流用土	m ³	160				
		路体盛土	流用土,1.0m B<2.5m	m ³	200				
		路体盛土	流用土,2.5m B<4.0m	m ³	1,200				
		路体盛土	流用土,4.0m B	m ³	2,500				
		路体盛土	購入土,4.0m B	m ³	880				
		路床盛土	仮置土,2.5m B<4.0m	m ³	70				残土仮置場内の 仮置土使用
		路床盛土	仮置土,4.0m B	m ³	940				残土仮置場内の 仮置土使用
		路肩盛土	流用土	m ³	10				
	法面整形工			式	1				
		盛土法面整形		m ²	890				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
	残土処理工			式	1				
		土砂運搬	L=0.5km	m ³	3,600				掘削土
		土砂運搬	L=0.5km	m ³	3,380				埋戻土
		土砂運搬	L=0.4km	m ³	1,200				仮置土
		土砂運搬	L=0.1km	m ³	800				仮置土
法面工				式	1				
	植生工			式	1				
		種子吹付工	盛土部	m ²	910				
舗装工				式	1				
	側道舗装工			式	1				
		表層工	再生密粒度As(13) t=4cm	m ²	920				
		表層工	密粒度ギャップAs(13) t=4cm	m ²	270				
		上層路盤工	粒度調整碎石(M-30) t=10cm	m ²	1,200				
		下層路盤工	再生クラッシャー-ラン(RC-40) t=12cm	m ²	1,220				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
	耐水処理工	(側道舗装部)		式	1				
		表層工	再生密粒度As(13) t=4cm	m ²	44				
		路盤工	再生クラッシャーラン(RC-40) t=10cm	m ²	44				
擁壁工				式	1				
	補強土壁工			式	1				
		壁面材組立・設置工		m ²	2,700				
		補強材取付工		m	33,013				
		補強土壁(材料費)	壁面材(t=140)	式	1				
			補強材(4.0t×80)	m	13,716				
			補強材(4.0t×60)	m	19,297				
			ボルトナット(M12×40)	本	10,444				
			水平目地材 (20t×85×600)	枚	2,331				
			透水防砂材 (4×300×L)	m	3,540				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
			目地用プレキャスト版 (40×250×600)	枚	95				
			ガゼットプレート (6.0×115×500)	枚	81				
			端部調整金具 (L=1.20m)	本	22				
			端部調整金具 (L=0.60m)	本	4				
			アンカーボルト (M12×90)	セット	52				
			ジベルピン	個	1,566				
		独立防護柵工		式	1				
			コンクリート 24-8-25BB	m ³	254				
			型枠	m ²	510				
			目地材 (t=20mm)	m ²	27				
			均しコンクリート 18-8-25BB	m ³	37				
			均しコンクリート型枠	m ²	34				
			基礎砕石工 (RC-40)	m ³	260				
			発泡スチロール (50×500×1000)	枚	337				
			コンクリートヒンジ用ゴム (10×300×1000)	枚	337				
			鉄筋 (D13 SD345)	kg	17,330				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
		笠石コンクリート工		式	1				
			コンクリート 24-8-25BB	m ³	109				
			型枠	m ²	660				
			目地材(t=20mm)	m ²	24				
			足場工 (ブラケット足場)	m					
			鉄筋(D13 SD345)	kg	6,680				
		基礎工		式	1				
			コンクリート 18-8-25BB	m ³	66				
			型枠	m ²	250				
			鉄筋(D13 SD295)	kg	500				
			基礎砕石工(RC-40) t=200	m ²	200				
		地下排水工		式	1				
			排水管(有孔管) TM-200	m	355				
			排水管(無孔管) 200	m	110				
			地下排水砕石工 (単粒砕石S-40(3号))	m ³	85				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
			直管継手	個	16				
			T字継手 (TM-200)	個	16				
			端末キャップ (TM-200)	個	10				
			背面フィルター層工 (M-30)	m ³	1,332				
			排水ブランケット層工 (M-30)	m ³	1,451				
		敷均し締固め工	補強土盛土	m ³	18,200				
		置換碎石工	RC-40	m ³	60				
函渠工				式	1				
	現場打カルバート工			式	1				
		コンクリート	24-8-25BB	m ³	244				
		型枠		m ²	410				
		鉄筋	SD345, D13mm	kg	5,150				
		鉄筋	SD345, D25mm	kg	2,900				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
		鉄筋	SD345, D29mm	kg	8,060				
		均しコンクリート	18-5-40BB	m ³	9				
		均し型枠		m ²	4				
		足場工		掛m ²					
		支保工		空m ³					
		中詰め土		m ³	6				
		掘削		m ³	260				
		床掘り		m ³	240				
		盛土	仮置土(良質土)	m ³	780				27仮置土使用
		置換土	RC-40	m ³	240				
		基面整正		m ²	93				
小型水路工				式	1				
	側溝工			式	1				
		U型側溝工	3種, 300A リサイクル認定製品	m	71				

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量				摘 要
		U 型 側 溝 工	3種,300C リサイクル認定製品	m	18				
		ベンチフリューム	BF-350 リサイクル認定製品	m	69				
		コンクリート蓋	3種,B=300,L=500 リサイクル認定製品	枚	161				
		グレーチング蓋	T-25,B=300,L=500 リサイクル認定製品	枚	12				
		小 段 排 水 溝	盛土部(BF-300) リサイクル認定製品	m	42				
		縦 排 水 溝	盛土部(BF-300) リサイクル認定製品	m	12				
		可 変 側 溝 工		式	1				
	管 渠 工			式	1				
		管 渠 工 A	P1-RC1-D300	m	12				
	集 水 柵 工			式	1				
		集 水 柵 工 8	500×500×600	箇所	1				グレーチング蓋 500×500用
		集 水 柵 工 9	500×500×600	箇所	1				グレーチング蓋 500×500用
		集 水 柵 工 10	500×500×800	箇所	1				グレーチング蓋 500×500用
		集 水 柵 工 11	500×500×800	箇所	1				グレーチング蓋 500×500用
		集 水 柵 工 18	500×500×500	箇所	1				

1. 道路土工

数 量 集 計 表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
道路土工			式	1.0	
	掘 削 工		式	1.0	
	機 械 掘 削		m ³	4,150	
	盛 土 工		式	1.0	
	埋 戻 し D	流用土	m ³	163	
	路 体 盛 土	流用土,1.0m B<2.5m	m ³	198	
	路 体 盛 土	流用土,2.5m B<4.0m	m ³	1,179	
	路 体 盛 土	流用土,4.0m B	m ³	2,471	
	路 体 盛 土	購入土,4.0m B	m ³	880	
	路 床 盛 土	仮置土,2.5m B<4.0m	m ³	72	残土仮置場内の仮置土使用
	路 床 盛 土	仮置土,4.0m B	m ³	941	残土仮置場内の仮置土使用
	路 肩 盛 土	流用土	m ³	11	
	法 面 整 形 工		式	1.0	
	機 械 盛 土 法 面 整 形		m ²	888	
	残 土 処 理 工		式	1.0	
	土 砂 運 搬	L=0.5km	m ³	3,598	掘削土
	土 砂 運 搬	L=0.5km	m ³	3,384	埋戻土
	土 砂 運 搬	L=0.4km	m ³	1,197	仮置土
	土 砂 運 搬	L=0.1km	m ³	800	仮置土

計 算 書					
				(当り)	
名 称	計 算 式			単 位	数 量
土工計算書					
掘削工 機械掘削	別紙計算書より			$V = 4149.7$	m^3 4,150
盛土工 埋戻しD	流用土 別紙計算書より			$V = 163.2$	m^3 163
路体盛土	流用土(1.0m B<2.5m) 別紙計算書より			$V = 198.4$	m^3 198
路体盛土	流用土(2.5m B<4.0m) 別紙計算書より			$V = 1178.9$	m^3 1179
路体盛土	流用土(4.0m B) 別紙計算書より			$V = 2470.5$	m^3 2471
路体盛土	購入土(4.0m B 良質土) 別紙計算書より			$V = 880.0$	m^3 880
路床盛土	仮置土(2.5m B<4.0m) 仮置場より運搬 別紙計算書より			$V = 72.0$	m^3 72
路床盛土	仮置土(4.0m B) 仮置場より運搬 別紙計算書より			$V = 941.2$	m^3 941
路肩盛土	流用土 別紙計算書より			$V = 11.4$	m^3 11
法面整形工 機械盛土法面整形	別紙計算書より			$A = 887.7$	m^2 888

計 算 書				(当り)	
名 称	計 算 式	单 位	数 量		
残土処理工 (運搬)	掘削工				
	道路土工				
	17+13 ~ 25				
	$V = 84.5 + 3018.2 = 3102.7$				(A)
	25 ~ 29				
	$V = 0.0 + 1047.0 = 1047.0$				(B)
	函渠工 掘削 (6号函渠工数量計算書参照)	$V = 495.6$	m^3		(C)
		$V = 4645.3$	m^3		
	作業土工 (小型水路工 数量計算書参照)				
	・小段排水溝	$V = 4.2$	m^3		
	・縦排水溝	$V = 2.4$	m^3		
	・管渠工 A	$V = 2.4$	m^3		
	・集水樹工 8	$V = 0.3$	m^3		
	・集水樹工 9	$V = 0.3$	m^3		
	・集水樹工 10	$V = 0.3$	m^3		
・集水樹工 11	$V = 0.3$	m^3			
・集水樹工 18	$V = 0.3$	m^3			
(衛生公苑排水管工 数量計算書参照)					
・衛生公苑排水管	$V = 24.3$	m^3			
・集水樹	$V = 3.9$	m^3			
	$V = 38.7$	m^3		(D)	
盛土工					
埋戻し D	$V = 163.2$	m^3			
路体盛土 (1.0m B < 2.5m)	$V = 198.4$	m^3			
路体盛土 (2.5m B < 4.0m)	$V = 1178.9$	m^3			
路体盛土 (4.0m B)	$V = 2470.5$	m^3			
路肩盛土	$V = 11.4$	m^3			
	$V = 4022.4$	m^3		(E)	
残土					
$4645.3 + 38.7 - (4022.4 / 0.9) = 214.7$		m^3		(F)	
土砂運搬 (L=0.5km)	土工配分図より	$V = 3598.3$	m^3	3,598	
土砂運搬 (L=0.5km)	土工配分図より	$V = 3383.6$	m^3	3,384	
土砂運搬 (L=0.4km)	土工配分図より	$V = 1125.8 + 70.7 = 1196.5$	m^3	1,197	
土砂運搬 (L=0.1km)	土工配分図より	$V = 800.0$	m^3	800	

計 算 書

(計 算 書 第 号)

機 械 掘 削						機 械 掘 削					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	1.50	10.5	掘削工 土工図参照	NO.25	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.18	20.000	3.0	1.75	35.0	掘削工 土工図参照	NO.26	9.324	0.0	0.00	0.0	
NO.19	20.000	0.5	0.70	14.0	掘削工 土工図参照	NO.26+9.324	10.676	0.0	0.00	0.0	
NO.20	20.000	0.9	0.85	17.0	掘削工 土工図参照	NO.27	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.21	20.000	0.8	0.40	8.0	掘削工 土工図参照	NO.28	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.22	20.000	0.0	0.00	0.0	掘削工 土工図参照	NO.29	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.23	20.000	0.0	0.00	0.0		小 計	80.000			0.0	
NO.24	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.25		0.0									
						5号補強土 壁工	-	-	-	1527.4	補強土壁土 工計算書參 照
						6号補強土 壁工	-	-	-	1,685.9	
						7号補強土 壁工	-	-	-	851.9	
						小 計				4,065.2	
小 計	147.000			84.5		合 計	227.000			4,149.7	

土 工 計 算 書

(計 算 書 第 号)

埋 戻 し D

測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	0.05	0.4							
NO.18	20.000	0.1	0.05	1.0							
NO.19	20.000	0.0	0.05	1.0							
NO.20	20.000	0.1	0.35	7.0							
NO.21	20.000	0.6	0.50	10.0							
NO.22	20.000	0.4	0.70	14.0							
NO.23	20.000	1.0	0.90	18.0							
NO.24	20.000	0.8	1.60	32.0							
NO.25	20.000	2.4	2.20	44.0							
NO.26	9.324	2.0	1.40	13.1							
NO.26+9.324	10.676	0.8	1.00	10.7							
NO.27	20.000	1.2	0.60	12.0							
NO.28	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.29		0.0									
合 計	227.000			163.2							

土工計算書

(計算書第 号)

路体盛土(1.0m B < 2.5m)						路体盛土(2.5m B < 4.0m)					
測点	距離	面積	平均面積	立積	摘要	測点	距離	面積	平均面積	立積	摘要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	0.00	0.0		NO.17+13.000	7.000	0.0	0.00	0.0	県道鈴鹿関線
NO.18	20.000	0.0	1.45	29.0		NO.18	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.19	20.000	2.9	1.55	31.0		NO.19	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.20	20.000	0.2	0.65	13.0		NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.21	20.000	1.1	0.55	11.0		NO.21	20.000	0.0	0.90	18.0	
NO.22	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.22	20.000	1.8	6.60	132.0	
NO.23	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.23	20.000	11.4	18.15	363.0	
NO.24	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.24	20.000	24.9	12.45	249.0	
NO.25	20.000	0.0	3.90	78.0		NO.25	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.26	9.324	7.8	3.90	36.4		NO.26	9.324	0.0	7.35	68.5	
NO.26+9.324	10.676	0.0	0.00	0.0		NO.26+9.324	10.676	14.7	16.15	172.4	
NO.27	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.27	20.000	17.6	8.80	176.0	
NO.28	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.28	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO.29	20.000	0.0	0.00	0.0		NO.29	20.000	0.0	0.00	0.0	
合計	227.000			198.4		合計	227.000			1,178.9	

土工計算書

(計算書第 号)

路体盛土(4.0m B)						路体盛土(4.0m B)					
測点	距離	面積	平均面積	立積	摘要	測点	距離	面積	平均面積	立積	摘要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	0.00	0.0							
NO.18	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.19	20.000	0.0	0.00	0.0		起点	57.165	22.9	11.45	654.5	側道E(6号 函渠図面 より)
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0		終点		0.0			
NO.21	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.22	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.23	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.24	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.25	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26+9.324	9.324	0.0	0.00	0.0							
	10.676	0.0	0.00	0.0							
NO.27	20.000	0.0	45.40	908.0							
NO.28	20.000	90.8	45.40	908.0							
NO.29	20.000	0.0				小計	57.165			654.5	
小計	227.000			1,816.0		合計	284.165			2,470.5	

土工計算書

(計算書第 号)

路体盛土(4.0m B) 良質土

測点	距離	面積	平均面積	立積	摘要	測点	距離	面積	平均面積	立積	摘要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)							
NO.17+13.000	7.000	0.0	0.00	0.0							
NO.18	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.19	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.21	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.22	20.000	8.0	4.00	80.0							
NO.23	20.000	26.4	17.20	344.0							
NO.24	20.000	9.6	18.00	360.0							
NO.25	20.000	0.0	4.80	96.0							
NO.26	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26+9.324	9.324	0.0	0.00	0.0							
NO.27	10.676	0.0	0.00	0.0							
NO.28	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.29	20.000	0.0	0.00	0.0							
合計	227.000			880.0							

土 工 計 算 書

(計 算 書 第 号)

路床盛土(2.5m B < 4.0m)

測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	0.00	0.0							
NO.18	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.19	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.21	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.22	20.000	0.0	1.80	36.0							
NO.23	20.000	3.6	1.80	36.0							
NO.24	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.25	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26+9.324	9.324	0.0	0.00	0.0							
NO.27	10.676	0.0	0.00	0.0							
NO.28	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.29	20.000	0.0	0.00	0.0							
合 計	227.000			72.0							

土 工 計 算 書

(計 算 書 第 号)

路床盛土(4.0m B)						路床盛土(4.0m B)					
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	0.00	0.0							
NO.18	20.000	0.0	1.50	30.0							
NO.19	20.000	3.0	1.50	30.0	起 点		6.2				
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0	終 点	57.165	3.10	177.2			
NO.21	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.22	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.23	20.000	6.3	3.15	63.0							
NO.24	20.000	9.9	8.10	162.0							
NO.25	20.000	0.0	4.95	99.0							
NO.26	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26+9.324	9.324	0.0	0.00	0.0							
NO.27	10.676	0.0	0.00	0.0							
NO.28	20.000	0.0	9.50	190.0							
NO.28	20.000	19.0	9.50	190.0							
NO.29	20.000	0.0	9.50	190.0							
小 計						小 計	57.165			177.2	
227.000				764.0		合 計	284.165			941.2	

土 工 計 算 書

(計 算 書 第 号)

路肩盛土											
測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要	測 点	距 離	面 積	平均面積	立 積	摘 要
	(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)			(m)	(m ²)	(m ²)	(m ³)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	0.05	0.4							
NO.18	20.000	0.1	0.10	2.0							
NO.19	20.000	0.1	0.05	1.0							
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.21	20.000	0.0	0.05	1.0							
NO.22	20.000	0.1	0.10	2.0							
NO.23	20.000	0.1	0.15	3.0							
NO.24	20.000	0.2	0.10	2.0							
NO.25	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26+9.324	9.324	0.0	0.00	0.0							
	10.676	0.0	0.00	0.0							
NO.27	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.28	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.29	20.000	0.0	0.00	0.0							
合 計	227.000			11.4							

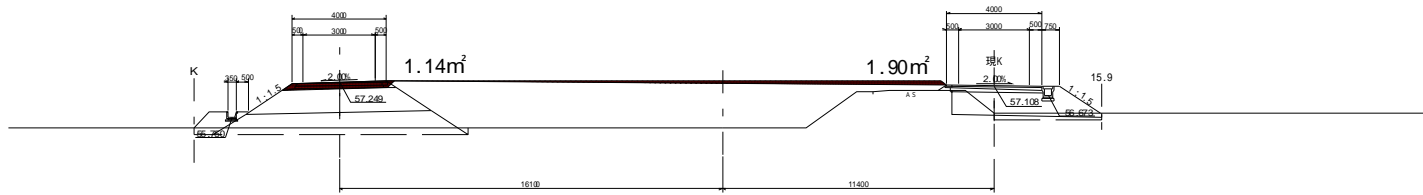
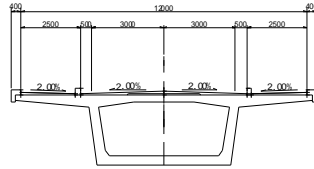
土 工 計 算 書

(計 算 書 第 号)

機械盛土法面整形						機械盛土法面整形					
測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要	測 点	距 離	法 長	平 均 長	面 積	摘 要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	0.25	1.8							
NO.18	20.000	0.5	0.90	18.0							
NO.19	20.000	1.3	0.65	13.0		起 点	57.165	8.2	4.10	234.4	
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0		終 点		0.0			
NO.21	20.000	0.0	0.95	19.0							
NO.22	20.000	1.9	2.15	43.0							
NO.23	20.000	2.4	2.40	48.0							
NO.24	20.000	2.4	1.20	24.0							
NO.25	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26	20.000	0.0	2.05	19.1							
NO.26+9.324	9.324	4.1	7.25	77.4							
NO.27	10.676	10.4	12.35	247.0							
NO.28	20.000	14.3	7.15	143.0							
NO.29	20.000	0.0				小 計	57.165			234.4	
小 計	227.000			653.3		合 計	284.165			887.7	

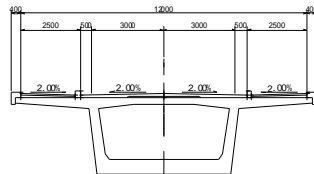
【掘削工 土工図1】

NO. 18
BH=5.3
FH=66.877



DL=50.00

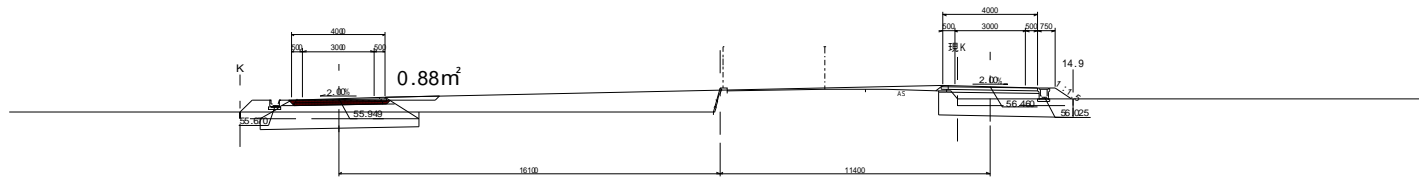
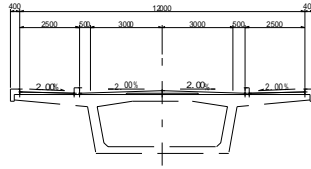
NO. 17+13.000
BH=5.3
FH=66.867



DL=50.00

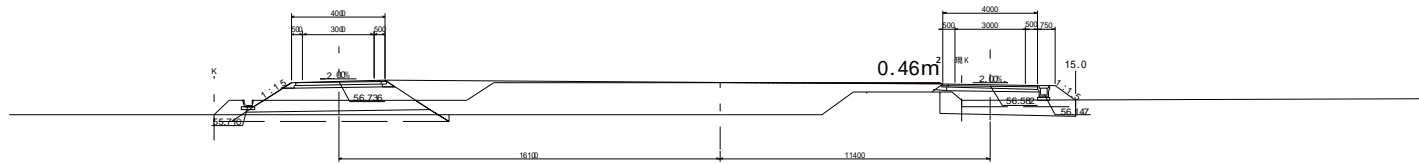
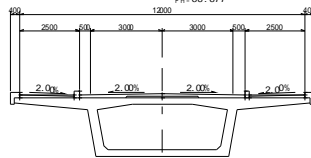
【掘削工 土工図2】

NO. 20
 5H+56.397
 FH+69.397



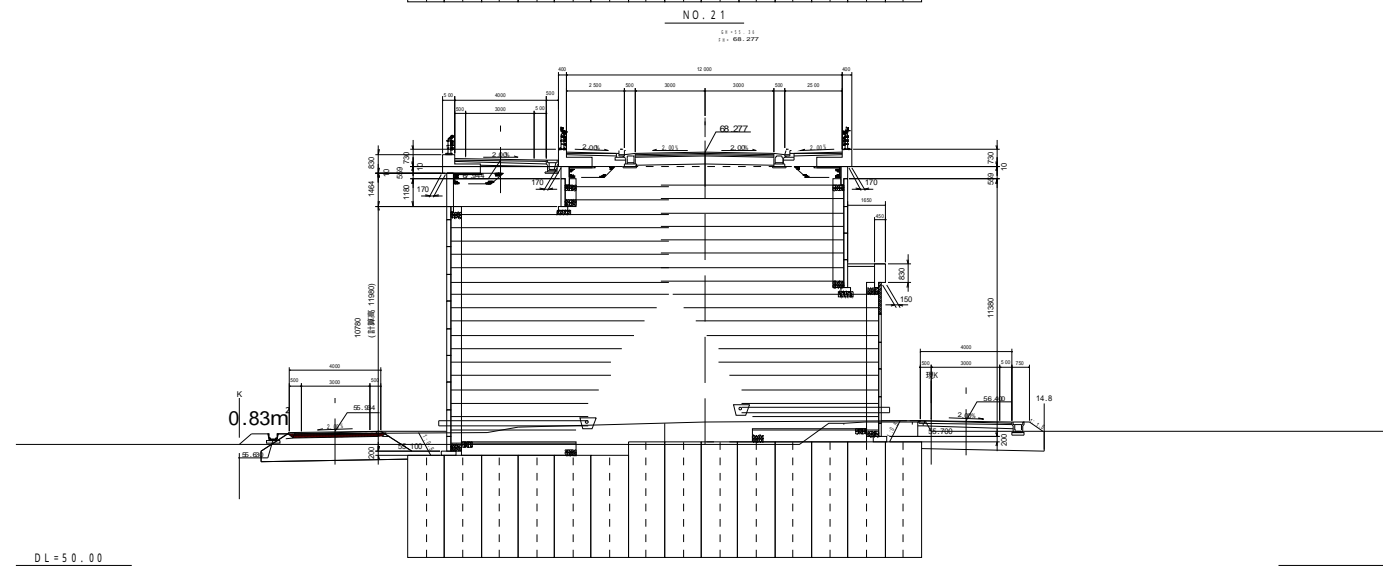
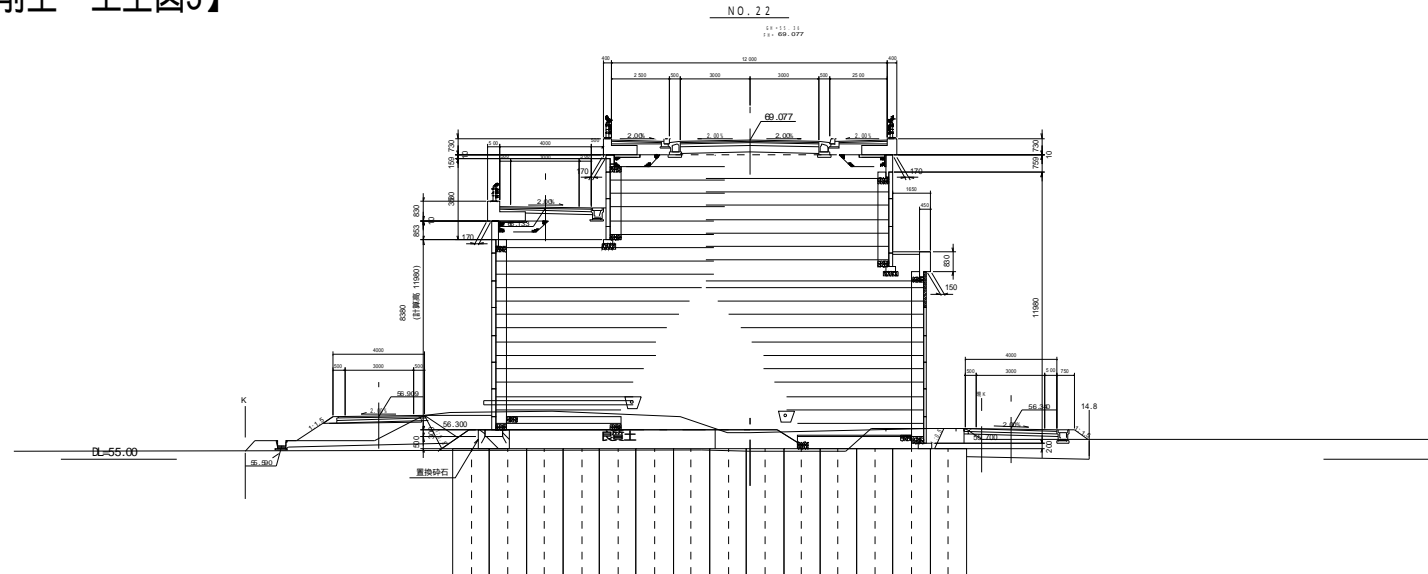
DL = 50.00

NO. 19
 5H+55.33
 FH+66.677

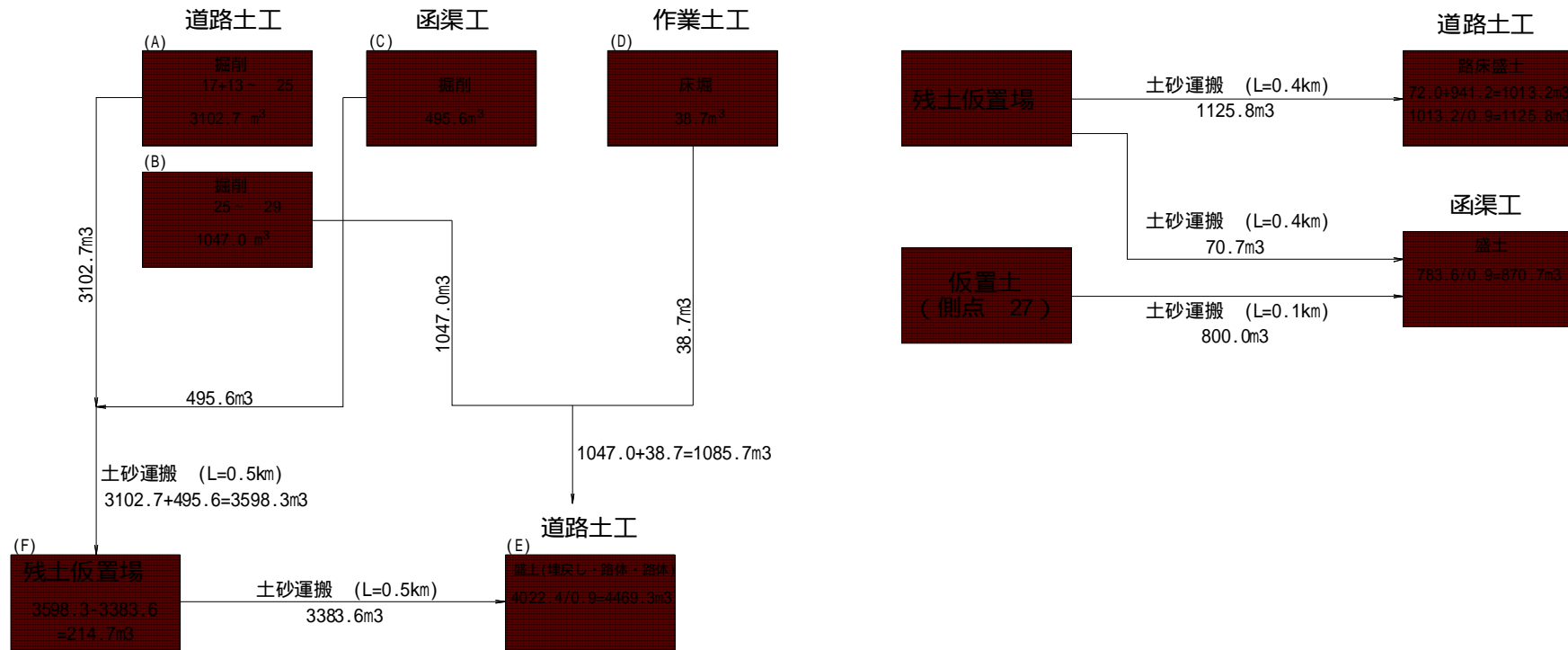


DL = 50.00

【掘削工 土工図3】



土工配分図



補強土壁 土工計算書

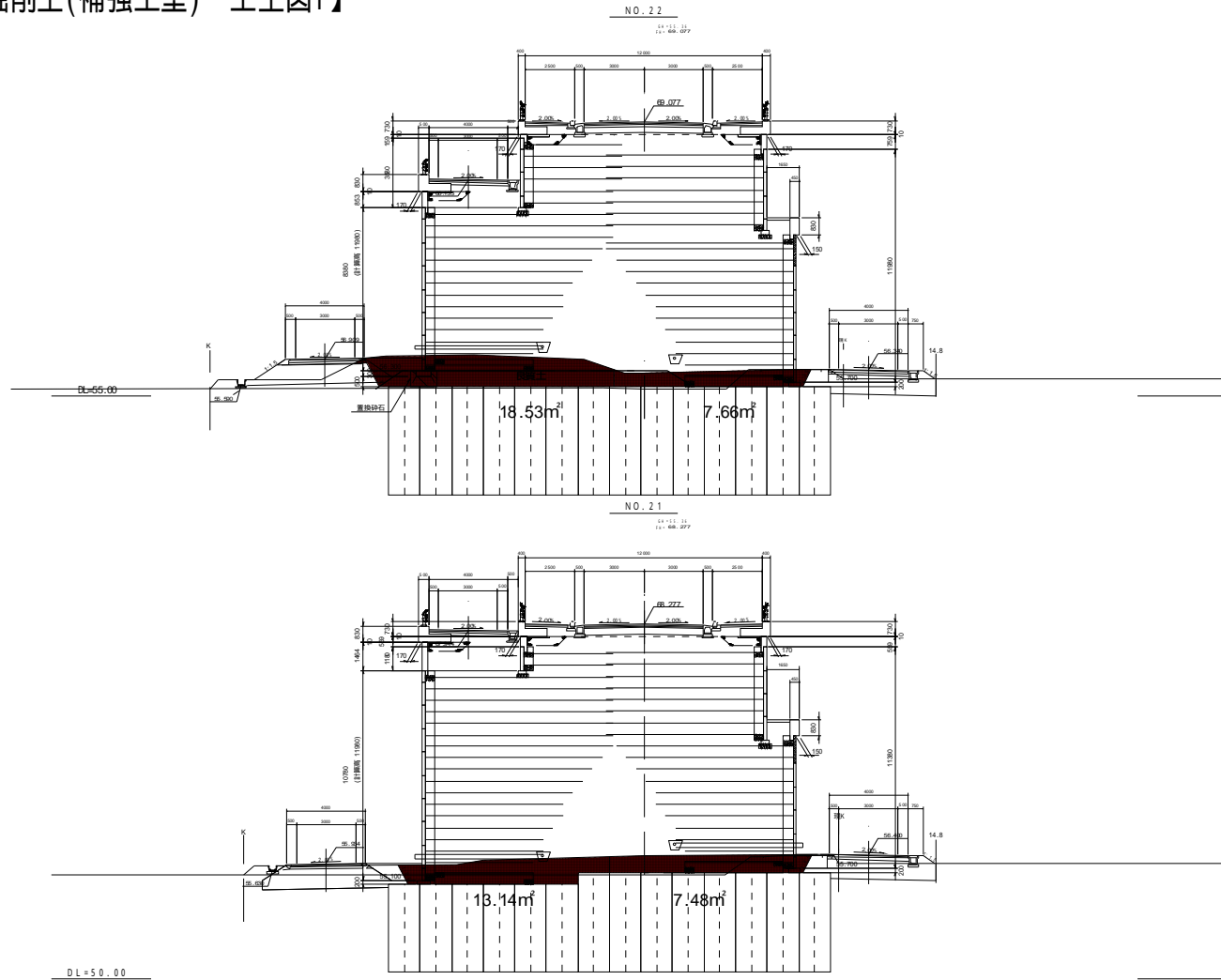
細 別	規 格	計 算 式	数 量
土 量 工			
5号掘削		①No.17+13～No.25	877.18 m ³
		②No.25～No.29	650.22 m ³
		小 計	1527.40 m ³
6号掘削		①No.17+13～No.25	1289.10 m ³
		②No.25～No.29	396.77 m ³
		小 計	1685.87 m ³
7号掘削		①No.17+13～No.25	851.89 m ³
		②No.25～No.29	
		小 計	851.89 m ³
合 計		①No.17+13～No.25	3018.18 m ³
		②No.25～No.29	1046.99 m ³
			4065.17 m ³

細 別	規 格	計 算 式					数 量																																																																																																												
5号掘削		<table border="1" data-bbox="533 333 1270 1072"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>平均面積 (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>コーナー(90°)</td> <td>-</td> <td>7.480</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>NO.21</td> <td>6.800</td> <td>7.480</td> <td>7.480</td> <td>50.864</td> <td></td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>NO.22</td> <td>20.000</td> <td>7.660</td> <td>7.570</td> <td>151.400</td> <td></td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>NO.23</td> <td>20.000</td> <td>22.110</td> <td>14.885</td> <td>297.700</td> <td></td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>NO.24</td> <td>20.089</td> <td>4.150</td> <td>13.130</td> <td>263.769</td> <td></td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>NO.25</td> <td>20.187</td> <td>7.090</td> <td>5.620</td> <td>113.451</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>小 計</td> <td>87.076</td> <td></td> <td></td> <td>877.184</td> <td></td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>NO.26</td> <td>20.216</td> <td>19.870</td> <td>13.480</td> <td>272.512</td> <td></td> </tr> <tr> <td>8</td> <td>SP.1</td> <td>9.416</td> <td>15.680</td> <td>17.775</td> <td>167.369</td> <td></td> </tr> <tr> <td>9</td> <td>NO.27</td> <td>10.782</td> <td>6.880</td> <td>11.280</td> <td>121.621</td> <td></td> </tr> <tr> <td>10</td> <td>終点</td> <td>12.895</td> <td>6.880</td> <td>6.880</td> <td>88.718</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>小 計</td> <td>53.309</td> <td></td> <td></td> <td>650.220</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>合 計</td> <td>140.385</td> <td></td> <td></td> <td>1527.40</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="539 1079 903 1111">※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	1	コーナー(90°)	-	7.480				2	NO.21	6.800	7.480	7.480	50.864		3	NO.22	20.000	7.660	7.570	151.400		4	NO.23	20.000	22.110	14.885	297.700		5	NO.24	20.089	4.150	13.130	263.769		6	NO.25	20.187	7.090	5.620	113.451			小 計	87.076			877.184		7	NO.26	20.216	19.870	13.480	272.512		8	SP.1	9.416	15.680	17.775	167.369		9	NO.27	10.782	6.880	11.280	121.621		10	終点	12.895	6.880	6.880	88.718			小 計	53.309			650.220										合 計	140.385			1527.40		1527.40 m ³
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																																																													
			断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)																																																																																																														
1	コーナー(90°)	-	7.480																																																																																																																
2	NO.21	6.800	7.480	7.480	50.864																																																																																																														
3	NO.22	20.000	7.660	7.570	151.400																																																																																																														
4	NO.23	20.000	22.110	14.885	297.700																																																																																																														
5	NO.24	20.089	4.150	13.130	263.769																																																																																																														
6	NO.25	20.187	7.090	5.620	113.451																																																																																																														
	小 計	87.076			877.184																																																																																																														
7	NO.26	20.216	19.870	13.480	272.512																																																																																																														
8	SP.1	9.416	15.680	17.775	167.369																																																																																																														
9	NO.27	10.782	6.880	11.280	121.621																																																																																																														
10	終点	12.895	6.880	6.880	88.718																																																																																																														
	小 計	53.309			650.220																																																																																																														
	合 計	140.385			1527.40																																																																																																														

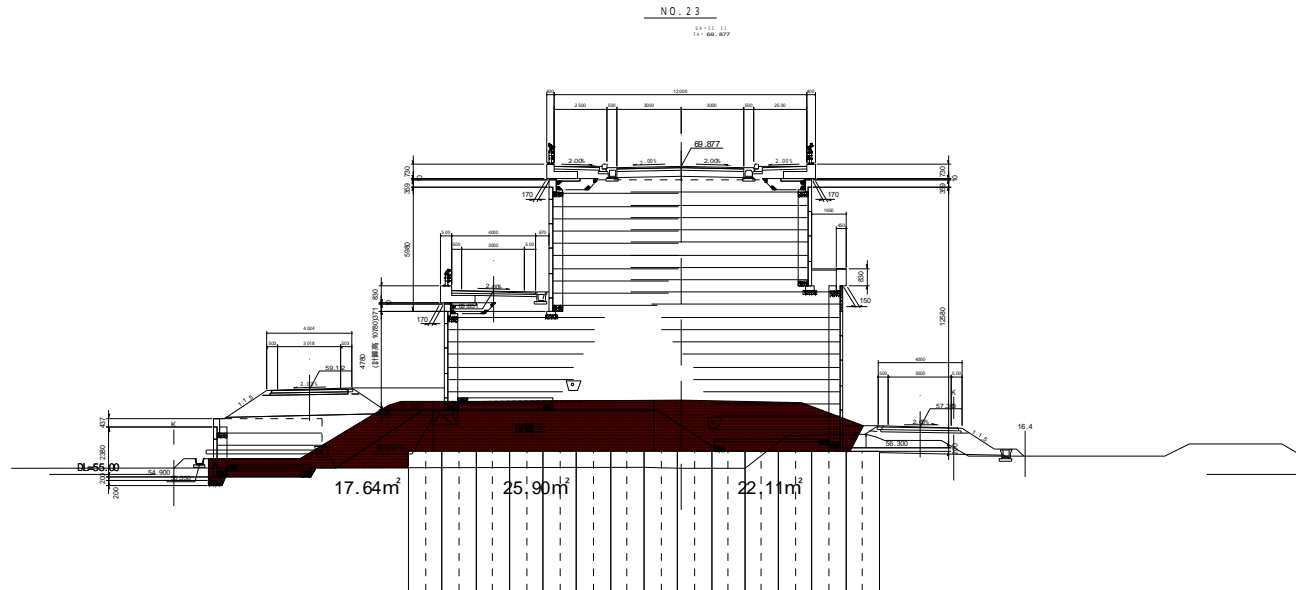
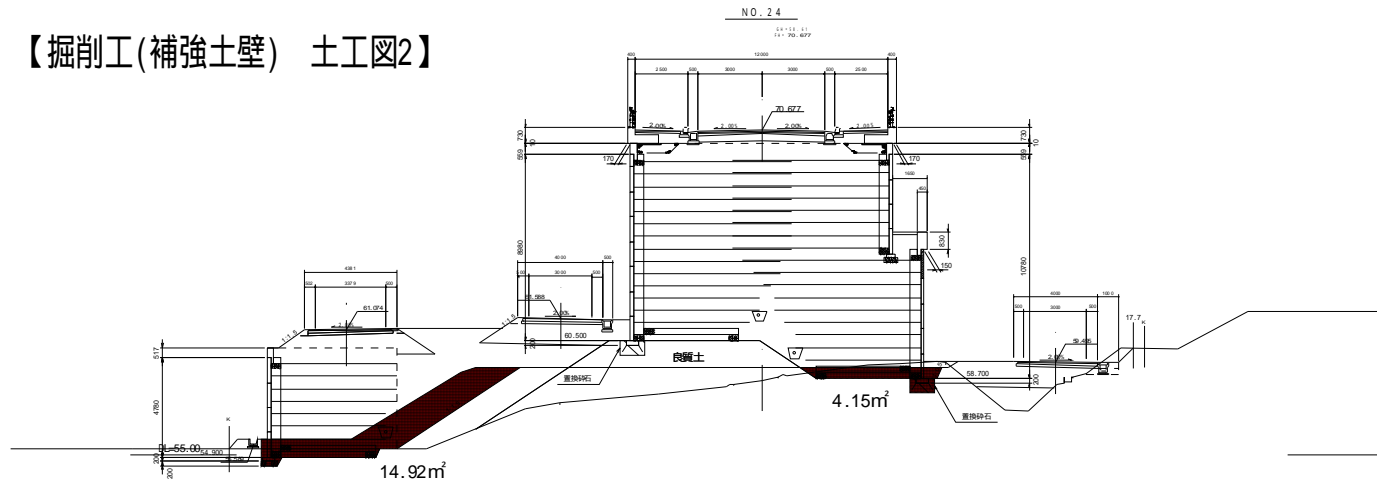
細 別	規 格	計 算 式					数 量																																																																																																												
6号掘削		<table border="1" data-bbox="534 331 1270 1075"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>平均面積 (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>コーナー(90°)</td> <td>-</td> <td>13.140</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>NO.21</td> <td>6.800</td> <td>13.140</td> <td>13.140</td> <td>89.352</td> <td></td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>NO.22</td> <td>20.000</td> <td>18.530</td> <td>15.835</td> <td>316.700</td> <td></td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>NO.23</td> <td>20.000</td> <td>25.900</td> <td>22.215</td> <td>444.300</td> <td></td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>NO.24</td> <td>19.913</td> <td>0.000</td> <td>12.950</td> <td>257.873</td> <td></td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>NO.25</td> <td>19.855</td> <td>18.220</td> <td>9.110</td> <td>180.879</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>小 計</td> <td>86.568</td> <td></td> <td></td> <td>1289.104</td> <td></td> </tr> <tr> <td>7</td> <td>NO.26</td> <td>19.832</td> <td>5.080</td> <td>11.650</td> <td>231.043</td> <td></td> </tr> <tr> <td>8</td> <td>SP.1</td> <td>9.231</td> <td>6.620</td> <td>5.850</td> <td>54.001</td> <td></td> </tr> <tr> <td>9</td> <td>NO.27</td> <td>10.571</td> <td>5.480</td> <td>6.050</td> <td>63.955</td> <td></td> </tr> <tr> <td>10</td> <td>終点</td> <td>8.717</td> <td>5.480</td> <td>5.480</td> <td>47.769</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>小 計</td> <td>48.351</td> <td></td> <td></td> <td>396.768</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>合 計</td> <td>134.919</td> <td></td> <td></td> <td>1685.87</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="539 1081 903 1111">※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	1	コーナー(90°)	-	13.140				2	NO.21	6.800	13.140	13.140	89.352		3	NO.22	20.000	18.530	15.835	316.700		4	NO.23	20.000	25.900	22.215	444.300		5	NO.24	19.913	0.000	12.950	257.873		6	NO.25	19.855	18.220	9.110	180.879			小 計	86.568			1289.104		7	NO.26	19.832	5.080	11.650	231.043		8	SP.1	9.231	6.620	5.850	54.001		9	NO.27	10.571	5.480	6.050	63.955		10	終点	8.717	5.480	5.480	47.769			小 計	48.351			396.768										合 計	134.919			1685.87		1685.87 m ³
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																																																													
			断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)																																																																																																														
1	コーナー(90°)	-	13.140																																																																																																																
2	NO.21	6.800	13.140	13.140	89.352																																																																																																														
3	NO.22	20.000	18.530	15.835	316.700																																																																																																														
4	NO.23	20.000	25.900	22.215	444.300																																																																																																														
5	NO.24	19.913	0.000	12.950	257.873																																																																																																														
6	NO.25	19.855	18.220	9.110	180.879																																																																																																														
	小 計	86.568			1289.104																																																																																																														
7	NO.26	19.832	5.080	11.650	231.043																																																																																																														
8	SP.1	9.231	6.620	5.850	54.001																																																																																																														
9	NO.27	10.571	5.480	6.050	63.955																																																																																																														
10	終点	8.717	5.480	5.480	47.769																																																																																																														
	小 計	48.351			396.768																																																																																																														
	合 計	134.919			1685.87																																																																																																														

細 別	規 格	計 算 式					数 量																																																																		
7号掘削		<table border="1" data-bbox="534 336 1270 817"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>平均面積 (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>起点</td> <td>-</td> <td>17.640</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>NO.23</td> <td>14.989</td> <td>17.640</td> <td>17.640</td> <td>264.406</td> <td></td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>NO.24</td> <td>19.724</td> <td>14.920</td> <td>16.280</td> <td>321.107</td> <td></td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>終点</td> <td>17.854</td> <td>14.920</td> <td>14.920</td> <td>266.382</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>合 計</td> <td>52.567</td> <td></td> <td></td> <td>851.89</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="534 817 901 851">※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	1	起点	-	17.640				2	NO.23	14.989	17.640	17.640	264.406		3	NO.24	19.724	14.920	16.280	321.107		4	終点	17.854	14.920	14.920	266.382																								合 計	52.567			851.89		851.89 m ³
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																			
			断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)																																																																				
1	起点	-	17.640																																																																						
2	NO.23	14.989	17.640	17.640	264.406																																																																				
3	NO.24	19.724	14.920	16.280	321.107																																																																				
4	終点	17.854	14.920	14.920	266.382																																																																				
	合 計	52.567			851.89																																																																				

【掘削工(補強土壁) 土工図1】

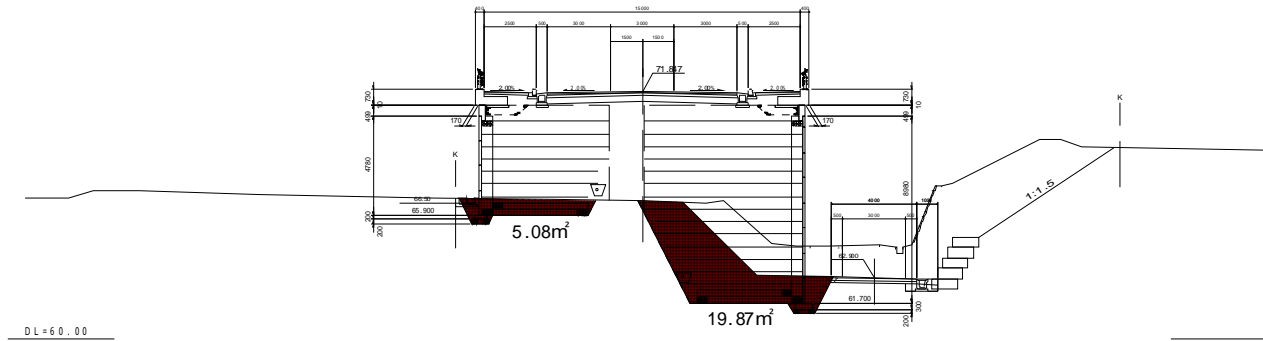


【掘削工(補強土壁) 土工図2】

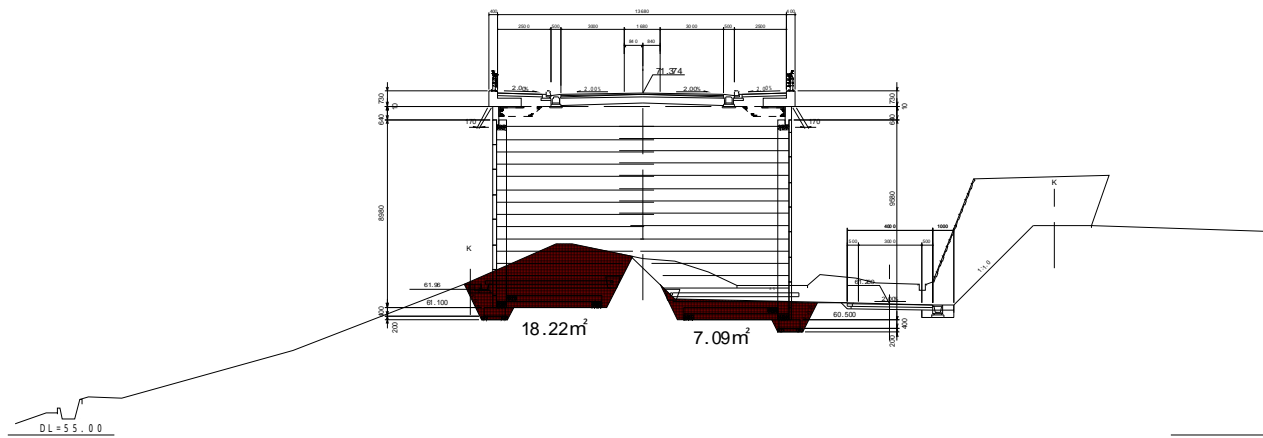


【掘削工(補強土壁) 土工図3】

NO. 2.6
1:1 91.84%

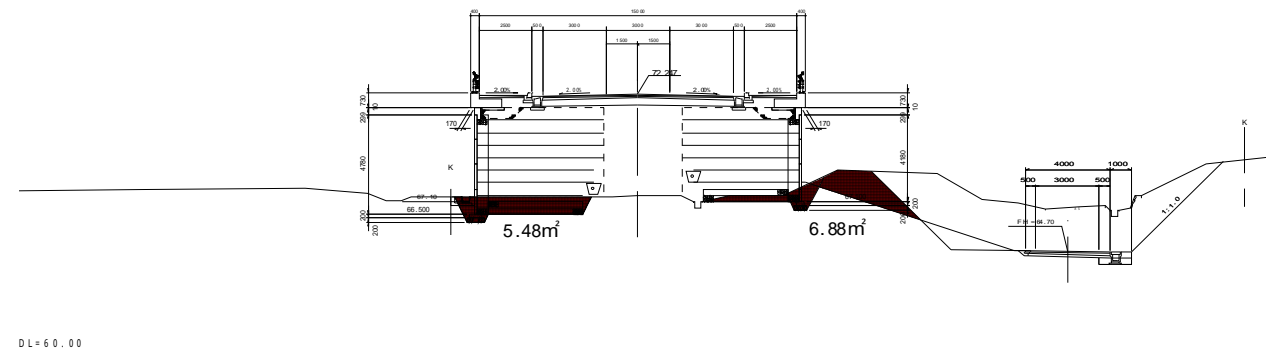


NO. 2.5
1:1 91.84%

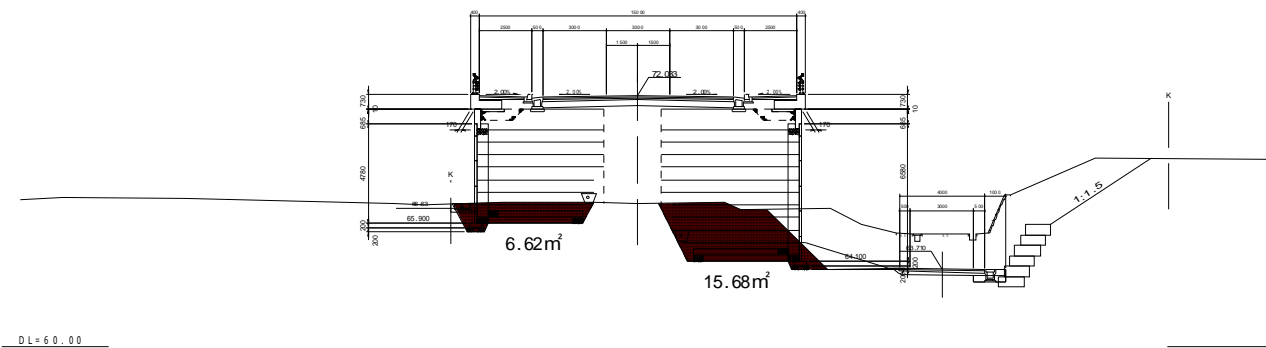


【掘削工(補強土壁) 土工図4】

No. 27
11.12.21
11.72.247



SP.1
11.12.21
11.72.247



2. 法面工

法面工計算書

(計算書第 号)

植生工(盛土部)						植生工(盛土部)					
測点	距離	法長	平均長	面積	摘要	測点	距離	法長	平均長	面積	摘要
	(m)	(m)	(m)	(m ²)			(m)	(m)	(m)	(m ²)	
NO.17+13.000	7.000	0.0	1.10	7.7							
NO.18	20.000	2.2	1.75	35.0							
NO.19	20.000	1.3	0.65	13.0		起点	57.165	8.2	4.10	234.4	
NO.20	20.000	0.0	0.00	0.0		終点		0.0			
NO.21	20.000	0.0	0.95	19.0							
NO.22	20.000	1.9	2.15	43.0							
NO.23	20.000	2.4	2.40	48.0							
NO.24	20.000	2.4	1.20	24.0							
NO.25	20.000	0.0	0.00	0.0							
NO.26	20.000	0.0	2.05	19.1							
NO.26+9.324	9.324	4.1	7.25	77.4							
NO.27	10.676	10.4	12.35	247.0							
NO.28	20.000	14.3	7.15	143.0							
NO.29	20.000	0.0				小計	57.165			234.4	
小計	227.000			676.2		合計	284.165			910.6	

3. 舗装工

計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量
側道舗装工	<p>側道 C BP(NO.0+3.00) ~ EP(NO.7+6.30) L=143.30m</p> <p>w= 3.54 m L= 113.54 m</p> <p>w= 3.50 ~ 4.00 m L= 10.00 m</p> <p>w= 4.00 m L= 10.02 m</p> <p>w= 4.00 ~ 4.50 m L= 6.47 m</p> <p>w= 4.75 m L= 3.27 m</p> <p>側道 E BP(NO.0+7.14) ~ NO.2+19.27 L=52.13m</p> <p>w= 3.50 m L= 42.87 m</p> <p>w= 3.75 m L= 9.26 m</p> <p>斜路 BP+4.75 ~ BP+72.49 L=67.74m</p> <p>w= 3.98 m L= 49.70 m</p> <p>w= 3.98 ~ 4.00 m L= 6.12 m</p> <p>w= 4.25 ~ 4.47 m L= 11.92 m</p>		

計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量			
表 層 工	(再生密粒度アスコン(13) t=4cm)					
	側道A	w1	w2	W	L	A
		-	-	5.50	0.00	0.000
		-	-	6.00	0.00	0.000
		-	-	5.75	0.00	0.000
	側道B	w1	w2	W	L	A
		-	-	3.75	0.00	0.000
	側道C	w1	w2	W	L	A
		-	-	3.54	113.54	401.932
		3.50	4.00	3.75	10.00	37.500
		-	-	4.00	10.02	40.080
		4.00	4.50	4.25	6.47	27.498
		-	-	4.75	3.27	15.533
	側道D	w1	w2	W	L	A
		-	-	3.50	0.00	0.000
		-	-	3.75	0.00	0.000
	側道E	w1	w2	W	L	A
		-	-	3.50	42.87	150.045
		-	-	3.75	9.26	34.725
	側道F	w1	w2	W	L	A
		-	-	3.75	0.00	0.000
	6号函渠	$1/2 \times (13.784 + 13.184) \times 5.00$				67.420
		$W=(w1+w2) \times 1/2$				
		$A=W \times L$				
		面積計算書より				
	A1	=		=		
	A2	=		=		
	CA1	=		=	20.290	
	CA2	=		=	35.540	
	DA1	=		=		
	EA1	=		=	22.020	
	SA1	=		=	41.670	
	SA2	=		=	22.150	
	面積計算書歩道舗装控除分より					
	a1	=		=		
	a2	=		=		
	合計			916.402		
					m ²	
					916.4	
表 層 工	(密粒度ギャップアスコン(13) t=4cm)					
	斜路	w1	w2	W	L	A
		-	-	3.98	49.70	197.806
		3.98	4.00	3.99	6.12	24.419
		3.75	3.97	3.86	11.92	46.011
	合計			268.236		
					m ²	
					268.2	

計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量																																
上層路盤工	(粒度調整碎石(M-30) t=10cm)																																		
	側道A	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>w1</th> <th>w2</th> <th>W</th> <th>L</th> <th>A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>-</td><td>-</td><td>5.50</td><td>0.00</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>-</td><td>-</td><td>6.05</td><td>0.00</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>-</td><td>-</td><td>5.80</td><td>0.00</td><td>0.000</td></tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	5.50	0.00	0.000	-	-	6.05	0.00	0.000	-	-	5.80	0.00	0.000													
	w1	w2	W	L	A																														
	-	-	5.50	0.00	0.000																														
	-	-	6.05	0.00	0.000																														
	-	-	5.80	0.00	0.000																														
	側道B	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>w1</th> <th>w2</th> <th>W</th> <th>L</th> <th>A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>-</td><td>-</td><td>3.80</td><td>0.00</td><td>0.000</td></tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	3.80	0.00	0.000																							
	w1	w2	W	L	A																														
	-	-	3.80	0.00	0.000																														
	側道C	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>w1</th> <th>w2</th> <th>W</th> <th>L</th> <th>A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>-</td><td>-</td><td>3.60</td><td>113.54</td><td>408.744</td></tr> <tr><td>3.60</td><td>4.10</td><td>3.85</td><td>10.00</td><td>38.500</td></tr> <tr><td>-</td><td>-</td><td>4.10</td><td>10.02</td><td>41.082</td></tr> <tr><td>4.10</td><td>4.60</td><td>4.35</td><td>6.47</td><td>28.145</td></tr> <tr><td>-</td><td>-</td><td>4.80</td><td>3.27</td><td>15.696</td></tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	3.60	113.54	408.744	3.60	4.10	3.85	10.00	38.500	-	-	4.10	10.02	41.082	4.10	4.60	4.35	6.47	28.145	-	-	4.80	3.27	15.696			
	w1	w2	W	L	A																														
	-	-	3.60	113.54	408.744																														
	3.60	4.10	3.85	10.00	38.500																														
	-	-	4.10	10.02	41.082																														
	4.10	4.60	4.35	6.47	28.145																														
	-	-	4.80	3.27	15.696																														
	側道D	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>w1</th> <th>w2</th> <th>W</th> <th>L</th> <th>A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>-</td><td>-</td><td>3.60</td><td>0.00</td><td>0.000</td></tr> <tr><td>-</td><td>-</td><td>3.80</td><td>0.00</td><td>0.000</td></tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	3.60	0.00	0.000	-	-	3.80	0.00	0.000																		
	w1	w2	W	L	A																														
	-	-	3.60	0.00	0.000																														
	-	-	3.80	0.00	0.000																														
	側道E	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>w1</th> <th>w2</th> <th>W</th> <th>L</th> <th>A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>-</td><td>-</td><td>3.60</td><td>42.87</td><td>154.332</td></tr> <tr><td>-</td><td>-</td><td>3.80</td><td>9.26</td><td>35.188</td></tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	3.60	42.87	154.332	-	-	3.80	9.26	35.188																		
	w1	w2	W	L	A																														
	-	-	3.60	42.87	154.332																														
	-	-	3.80	9.26	35.188																														
	側道F	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>w1</th> <th>w2</th> <th>W</th> <th>L</th> <th>A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>-</td><td>-</td><td>3.80</td><td>0.00</td><td>0.000</td></tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	3.80	0.00	0.000																							
w1	w2	W	L	A																															
-	-	3.80	0.00	0.000																															
斜路	<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th>w1</th> <th>w2</th> <th>W</th> <th>L</th> <th>A</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>-</td><td>-</td><td>3.98</td><td>#REF!</td><td>#REF!</td></tr> <tr><td>3.98</td><td>4.00</td><td>3.99</td><td>#REF!</td><td>#REF!</td></tr> <tr><td>3.80</td><td>4.02</td><td>3.91</td><td>#REF!</td><td>#REF!</td></tr> </tbody> </table>	w1	w2	W	L	A	-	-	3.98	#REF!	#REF!	3.98	4.00	3.99	#REF!	#REF!	3.80	4.02	3.91	#REF!	#REF!														
w1	w2	W	L	A																															
-	-	3.98	#REF!	#REF!																															
3.98	4.00	3.99	#REF!	#REF!																															
3.80	4.02	3.91	#REF!	#REF!																															
6号函渠	$1/2 \times (13.784 + 13.184) \times 5.00$ $W=(w1+w2) \times 1/2$ $A=W \times L$		67.420																																
面積計算書より																																			
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tbody> <tr><td>A1</td><td>=</td><td>=</td><td></td></tr> <tr><td>A2</td><td>=</td><td>=</td><td></td></tr> <tr><td>CA1</td><td>=</td><td>=</td><td>20.790</td></tr> <tr><td>CA2</td><td>=</td><td>=</td><td>35.700</td></tr> <tr><td>DA1</td><td>=</td><td>=</td><td></td></tr> <tr><td>EA1</td><td>=</td><td>=</td><td>21.860</td></tr> <tr><td>SA1</td><td>=</td><td>=</td><td>41.900</td></tr> <tr><td>SA2</td><td>=</td><td>=</td><td>22.040</td></tr> </tbody> </table>				A1	=	=		A2	=	=		CA1	=	=	20.790	CA2	=	=	35.700	DA1	=	=		EA1	=	=	21.860	SA1	=	=	41.900	SA2	=	=	22.040
A1	=	=																																	
A2	=	=																																	
CA1	=	=	20.790																																
CA2	=	=	35.700																																
DA1	=	=																																	
EA1	=	=	21.860																																
SA1	=	=	41.900																																
SA2	=	=	22.040																																
面積計算書歩道舗装控除分より																																			
<table border="1" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tbody> <tr><td>a1</td><td>=</td><td>=</td><td></td></tr> <tr><td>a2</td><td>=</td><td>=</td><td></td></tr> </tbody> </table>				a1	=	=		a2	=	=																									
a1	=	=																																	
a2	=	=																																	
合計		#REF!	m ² #REF!																																

計 算 書

名 称	計 算 式	単 位	数 量	
下層路盤工	(再生クッシャーラン(RC-40) t=12cm)			
	側道A	w1 w2 W L	A	
		- - 5.50 0.00	0.000	
		- - 6.10 0.00	0.000	
		- - 5.85 0.00	0.000	
	側道B	w1 w2 W L	A	
		- - 3.85 0.00	0.000	
	側道C	w1 w2 W L	A	
		- - 3.70 113.54	420.098	
		3.70 4.20 3.95 10.00	39.500	
		- - 4.20 10.02	42.084	
		4.20 4.70 4.45 6.47	28.792	
		- - 4.85 3.27	15.860	
	側道D	w1 w2 W L	A	
		- - 3.70 0.00	0.000	
		- - 3.85 0.00	0.000	
	側道E	w1 w2 W L	A	
		- - 3.70 42.87	158.619	
		- - 3.85 9.26	35.651	
	側道F	w1 w2 W L	A	
		- - 3.85 0.00	0.000	
	斜路	w1 w2 W L	A	
		- - 3.98 #REF!	#REF!	
		3.98 4.00 3.99 #REF!	#REF!	
		3.85 4.07 3.96 #REF!	#REF!	
6号函渠	1/2 x (13.784 + 13.184) x 5.00	67.420		
	$W=(w1+w2) \times 1/2$			
	$A=W \times L$			
	面積計算書より			
	A1 =	=		
	A2 =	=		
	CA1 =	=	21.280	
	CA2 =	=	35.850	
	DA1 =	=		
	EA1 =	=	21.700	
	SA1 =	=	42.120	
	SA2 =	=	21.910	
	面積計算書歩道舗装控除分より			
	a1 =	=		
	a2 =	=		
合計		#REF!	m ² #REF!	

計 算 書

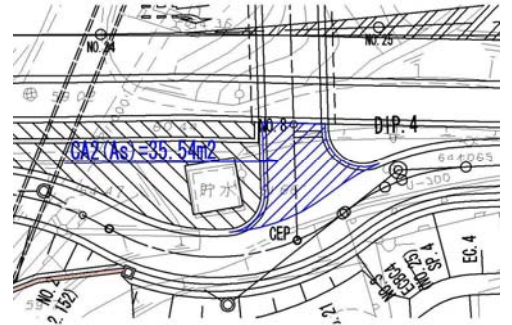
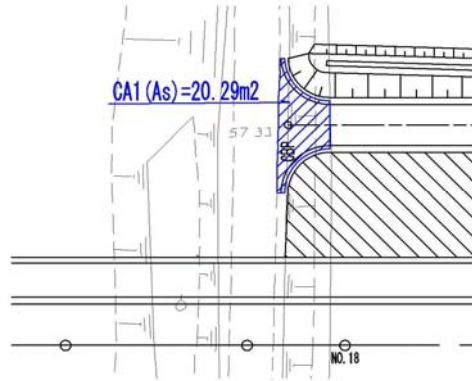
(当り)

側道舗装面積計算書

側道C
表層

CA1

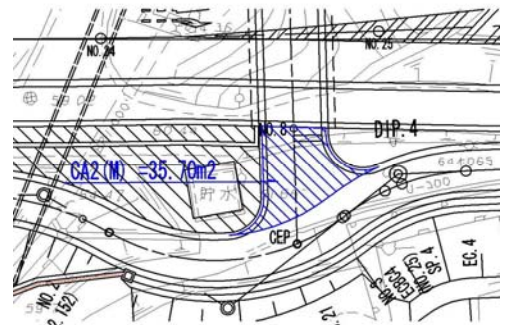
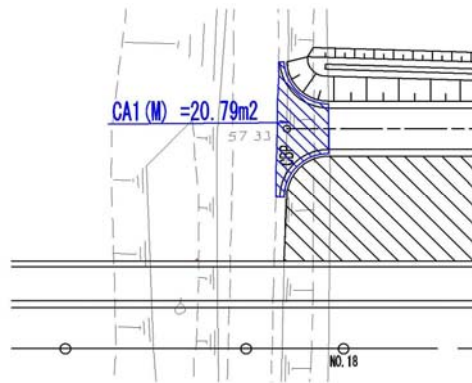
CA2



上層路盤

CA1

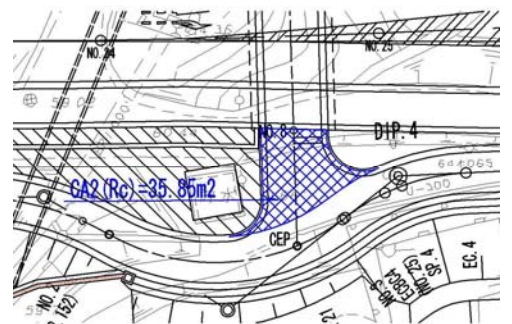
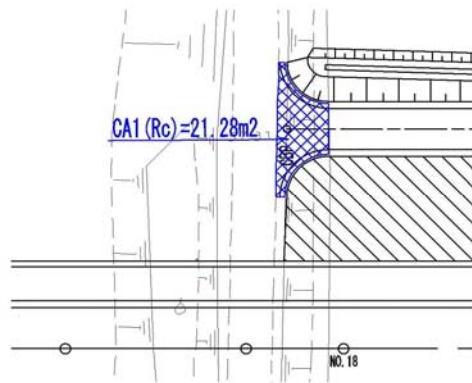
CA2



下層路盤

CA1

CA2

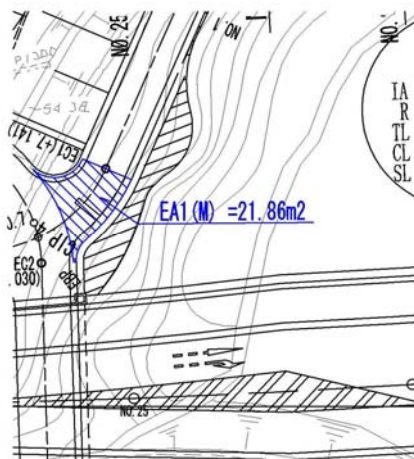


側道舗装面積計算書

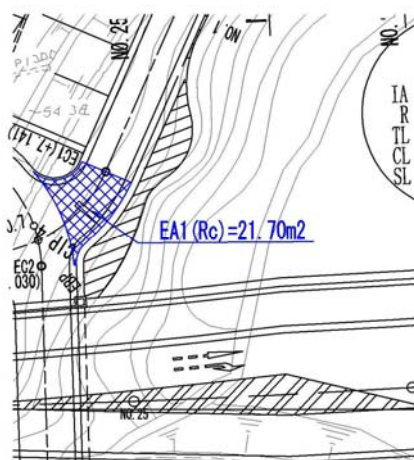
側道E
表層



上層路盤



下層路盤



計 算 書

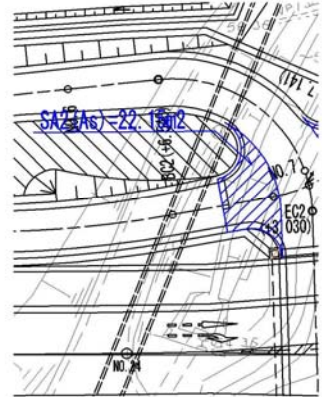
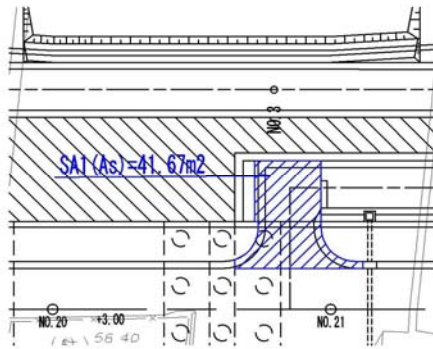
(当り)

側道舗装面積計算書

斜路
表層

SA1

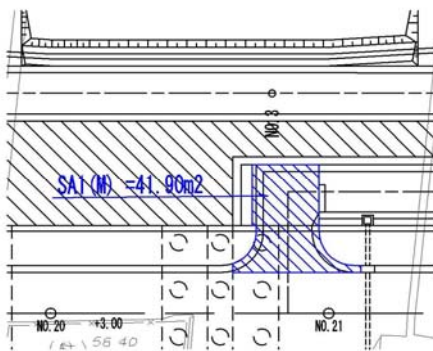
SA2



上層路盤

SA1

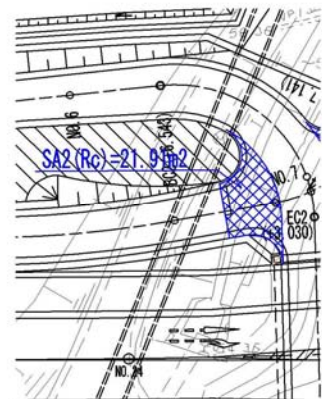
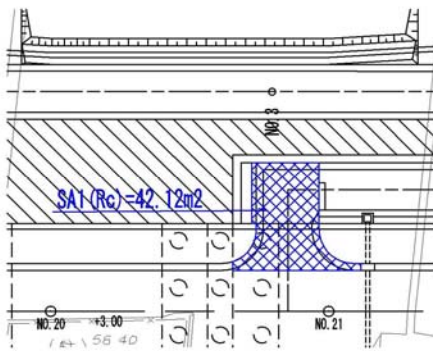
SA2



下層路盤

SA1

SA2



計 算 書				(当り)	
名 称	計 算 式		単 位	数 量	
耐水処理 (側道部)	側道 C BP(N0.0+0.0) ~ N0.6+16.14m L=163.09m				
	表層	w= 0.3 L= 138.37m			
	路盤	w= 0.3 L= 138.15m			
	側道 E N0.0+16.40 ~ N0.2+14.71 L=38.41m				
	表層	w= 0.3 L= 38.81m			
	路盤	w= 0.3 L= 38.82m			
表層工	(再生密粒度As(13) t=4cm)				
	A2=	0.25 × 138.37	=	34.593	
	A4=	0.25 × 38.81	=	9.703	
			=	44.295	m ² 44.3
路盤工	(再生クワッシャーラン(RC-40) t=10cm)				
	A2=	0.25 × 138.15	=	34.538	
	A4=	0.25 × 38.82	=	9.705	
			=	44.243	m ² 44.2

4. 補強土壁工

§ 1. 補強土壁工数量総括表

種 別	細 別	規格・寸法	単位	5-1号	5-2号	6-1号	6-2号	7号	合計	摘 要
補強土壁工										
	壁面材(コンクリートパネル)	t=140mm	m ²	566	768	515	685	166	2,700	
	補強材(ストリップ)	4.0t×80	m	115	6,338	1,756	4,385	1,122	13,716	SS400 亜鉛メッキ付
	補強材(ストリップ)	4.0t×60	m	9,072	1,868	6,247	2,030	80	19,297	SM490A 亜鉛メッキ付
	ボルトナット	M12×40	本	2,912	2,274	2,742	2,064	452	10,444	強度区分 8.8,8.0
	水平目地材	20t×85×600	枚	492	663	461	584	131	2,331	コルクプレート
	透水防砂材	4×300×L	m	750	1,010	670	900	210	3,540	
	目地用プレキャスト版	40×250×600	枚	12	33	-	33	17	95	
	ガゼットプレート	6.0×115×500	枚	41	-	40	-	-	81	
	端部調整金具	PL-250×250×3.2 L=1.20m	本	9	4	9	-	-	22	
	端部調整金具	PL-250×250×3.2 L=0.60m	本	2	-	2	-	-	4	
	アンカーボルト	M12×90	セット	22	8	22	-	-	52	
	ジベルピン		個	332	454	302	396	82	1,566	
独立防護柵工		C種								
	延長		m	-	140	67	129	-	336	
	コンクリート	24-8-25BB	m ³	-	103	57	94	-	254	
	型 枠		m ²	-	205	111	190	-	506	
	目地材	t=20mm	m ²	-	11	6	10	-	27	
	均しコンクリート	18-8-25BB	m ³	-	15	8	14	-	37	
	均しコンクリート型枠		m ²	-	14	7	13	-	34	
	基礎砕石	RC-40	m ³	-	106	53	98	-	257	
	発泡スチロール	50×500×1000	枚	-	141	67	129	-	337	
	コンクリートヒンジ用ゴム	10×300×1000	枚	-	141	67	129	-	337	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	-	7,149	3,607	6,570	-	17,326	
笠石コンクリート工		W=300mm								
(配筋式)	コンクリート	24-8-25BB	m ³	33	26	15	24	11	109	
	型 枠		m ²	154	173	98	161	73	659	
	目地材	t=20mm	m ²	7	6	3	5	3	24	エラストイト
	足場工	ブラケット足場	m							
	鉄 筋	D13 SD345	kg	1,472	1,801	1,039	1,664	705	6,681	
基礎工										
	延長		m	81	140	67	129	53	470	
	コンクリート	18-8-25BB	m ³	11	22	11	17	5	66	
	型 枠		m ²	38	82	34	71	25	250	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	80	156	74	135	52	497	
	基礎材	RC-40	m ²	-	94	-	74	32	200	t=20cm
地下排水工										
	排水管(有孔管)	TM-200	m	-	150	-	150	55	355	
	排水管(無孔管)	φ200	m	-	50	-	45	15	110	
	単粒砕石	S-40(3号)	m ³	-	36	-	36	13	85	
	直管継手		個	-	7	-	7	2	16	無孔管用
	T字継手	TM-200	個	-	7	-	7	2	16	
	端末キャップ	TM-200	個	-	4	-	4	2	10	
	背面フィルター層	M-30	m ³	280	379	255	337	81	1,332	粒調砕石
	排水ブランケット層	M-30	m ³	243	532	192	350	134	1,451	粒調砕石
土工										
	補強土壁工盛土	砂質土: $\gamma=19\text{KN/m}^3$ 、 $\phi=30^\circ$	m ³	4,425	5,343	3,987	3,814	672	18,241	
	置換砕石	RC-40	m ³	14	-	38	11	-	63	クラッシャーラン

§ 2. 5-1号補強土壁工

2-1. 数量集計表

種 別	細 別	規格・寸法	単 位	数 量	摘 要
補強土壁工					
	壁面材(コンクリートパネル)	t=140mm	m ²	566.216	
	補強材(ストリップ)	4.0t×80	m	114.920	SS400 亜鉛メッキ付
	補強材(ストリップ)	4.0t×60	m	9071.800	SM490A 亜鉛メッキ付
	ボルトナット	M12×40	本	2912	強度区分 8.8,8.0
	水平目地材	20t×85×600	枚	492	コルクプレート
	透水防砂材	4×300×L	m	750.0	
	目地用プレキャスト版	40×250×600	枚	12	
	ガセットプレート	6.0×115×500	枚	41	
	端部調整金具	PL-250×250×3.2 L=1.20m	本	9	θ=90°
	端部調整金具	PL-250×250×3.2 L=0.60m	本	2	θ=90°
	アンカーボルト	M12×90	セット	22	角座金付
	ジベルピン		個	332	
笠石コンクリート工		W=300mm			
(配筋式)	コンクリート	24-8-25BB	m ³	33.466	
	型 枠		m ²	154.397	
	目地材	t=20mm	m ²	7.452	エラストイト
	足場工	ブラケット足場	m		
	鉄 筋	D13 SD345	kg	1471.900	
基礎工					
	延 長		m	80.836	
	コンクリート	18-8-25BB	m ³	10.582	
	型 枠		m ²	38.034	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	80.4	
地下排水工					
	背面フィルター層	M-30	m ³	279.875	粒調砕石
	排水ブランケット層	M-30	m ³	242.917	粒調砕石

2-2. 補強土壁部材数量

細 別	規 格	計 算 式				数 量
壁面材 コンクリートパネル	t=140mm	No. 記号	m ² /枚	枚	面積	566.216 m ²
		3 A6	3.240 ×	41	132.840 m ²	
		4 A7	3.240 ×	15	48.600 m ²	
		5 A8	3.240 ×	53	171.720 m ²	
		10 B8-1.20	3.240 ×	6	19.440 m ²	
		33 B4-0.60	1.620 ×	5	8.100 m ²	
		101 A9	3.240 ×	3	9.720 m ²	
		102 B5-0.60	1.620 ×	7	11.340 m ²	
		103 B9-1.20	3.240 ×	5	16.200 m ²	
		104 B10-1.20	3.240 ×	3	9.720 m ²	
		105 EA2-1.20	0.840 ×	7	5.880 m ²	
		106 EB1-0.60	0.420 ×	1	0.420 m ²	
		107 EB2-1.20	0.840 ×	1	0.840 m ²	
		109 EU1-0.58	0.406 ×	1	0.406 m ²	
		110 TA2-1.20	t=300mm 0.240 ×	3	0.720 m ²	
		112 TB2-1.20	t=300mm 0.240 ×	1	0.240 m ²	
		幅異形パネル				
		120 CL2-0.90	1.080 ×	4	4.320 m ²	
		121 CL4-0.90	1.080 ×	3	3.240 m ²	
		122 BCL2-0.60-0.90	0.540 ×	1	0.540 m ²	
		123 BCL4-1.20-0.90	1.080 ×	1	1.080 m ²	
		128 CL4-1.45	1.740 ×	2	3.480 m ²	
		129 CL6-1.45	1.740 ×	2	3.480 m ²	
		131 BCL6-1.20-1.45	1.740 ×	1	1.740 m ²	
		148 CL6-1.95	2.340 ×	3	7.020 m ²	
		150 BCL3-0.60-1.95	1.170 ×	1	1.170 m ²	
		156 CL6-2.00	2.400 ×	4	9.600 m ²	
		159 BCL6-1.20-2.00	2.400 ×	1	2.400 m ²	
		192 CR4-1.35	1.620 ×	4	6.480 m ²	
		193 BCR2-0.60-1.35	0.810 ×	1	0.810 m ²	

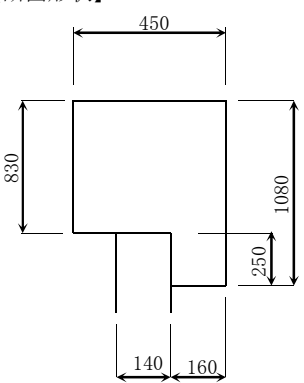
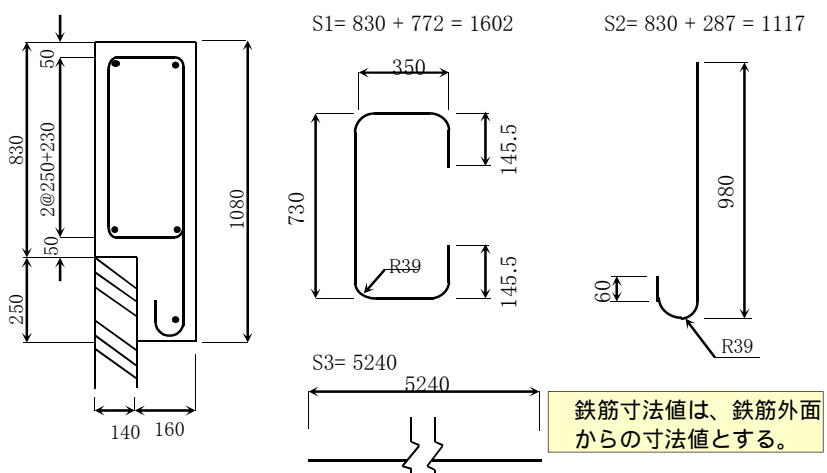
細別	規格	計 算 式	数 量
		天端異形パネル	
		200P UCL1-L0.53-R0.53-W0.90P アンカー筋付 0.477 × 1 0.477 m ²	
		201P UCL2-L0.54-R0.60-W1.45P アンカー筋付 0.827 × 1 0.827 m ²	
		202P UCR4-L1.20-R1.27-W1.35P アンカー筋付 1.667 × 1 1.667 m ²	
		203P UCL3-L0.67-R0.75-W2.00P アンカー筋付 1.420 × 1 1.420 m ²	
		204P U6-L1.35-R1.46-W2.70P アンカー筋付 3.794 × 1 3.794 m ²	
		205P U3-L0.86-R0.96-W2.70P アンカー筋付 2.457 × 1 2.457 m ²	
		206P U8-L1.56-R1.67-W2.70P アンカー筋付 4.361 × 1 4.361 m ²	
		207P U6-L1.07-R1.18-W2.70P アンカー筋付 3.038 × 1 3.038 m ²	
		208P U3-L0.58-R0.69-W2.70P アンカー筋付 1.715 × 1 1.715 m ²	
		209P U6-L1.29-R1.40-W2.70P アンカー筋付 3.632 × 1 3.632 m ²	
		210P U3-L0.80-R0.90-W2.70P アンカー筋付 2.295 × 1 2.295 m ²	
		211P U8-L1.50-R1.61-W2.70P アンカー筋付 4.199 × 1 4.199 m ²	
		212P U6-L1.01-R1.12-W2.70P アンカー筋付 2.876 × 1 2.876 m ²	
		213P U3-L0.52-R0.63-W2.70P アンカー筋付 1.553 × 1 1.553 m ²	
		214P U6-L1.23-R1.34-W2.70P アンカー筋付 3.470 × 1 3.470 m ²	
		215P U3-L0.74-R0.84-W2.70P アンカー筋付 2.133 × 1 2.133 m ²	
		216P U6-L1.44-R1.55-W2.70P アンカー筋付 4.037 × 1 4.037 m ²	
		217P U5-L0.95-R1.06-W2.70P アンカー筋付 2.714 × 1 2.714 m ²	
		218P U3-L0.46-R0.57-W2.70P アンカー筋付 1.391 × 1 1.391 m ²	
		219P U6-L1.17-R1.28-W2.70P アンカー筋付 3.308 × 1 3.308 m ²	
		220P U3-L0.68-R0.78-W2.70P アンカー筋付 1.971 × 1 1.971 m ²	
		221P U6-L1.38-R1.49-W2.70P アンカー筋付 3.875 × 1 3.875 m ²	
		222P U5-L0.89-R1.00-W2.70P アンカー筋付 2.552 × 1 2.552 m ²	
		223P U2-L0.40-R0.51-W2.70P アンカー筋付 1.229 × 1 1.229 m ²	
		224P U6-L1.11-R1.21-W2.70P アンカー筋付 3.132 × 1 3.132 m ²	
		225P U3-L0.61-R0.72-W2.70P アンカー筋付 1.796 × 1 1.796 m ²	
		226P U6-L1.32-R1.43-W2.70P アンカー筋付 3.713 × 1 3.713 m ²	
		227P U3-L0.83-R0.92-W2.70P アンカー筋付 2.363 × 1 2.363 m ²	
		228P U8-L1.52-R1.62-W2.70P アンカー筋付 4.239 × 1 4.239 m ²	
		229P UCL9-L1.63-R1.70-W1.95P アンカー筋付 3.247 × 1 3.247 m ²	
		230P U6-L1.10-R1.20-W2.70P アンカー筋付 3.105 × 1 3.105 m ²	
		231P UCL2-L1.21-R1.21-W0.90P アンカー筋付 1.089 × 1 1.089 m ²	
		232 E1BU2-1.13 0.791 × 1 0.791 m ²	
		233 T1BU2-1.02 0.204 × 1 0.204 m ²	
		Σn・ΣS= 214 枚 566.216 m ²	

細 別	規 格	計 算 式	数 量																																																																																																																																																																																									
透水防砂材	4×300×L	<p>【鉛直方向】</p> <table> <thead> <tr> <th>壁 高</th> <th>箇所</th> <th></th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>H=6.53m</td><td>×</td><td>3</td><td>= 19.59 m</td></tr> <tr><td>H=6.60m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.60 m</td></tr> <tr><td>H=6.67m</td><td>×</td><td>2</td><td>= 13.34 m</td></tr> <tr><td>H=6.75m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.75 m</td></tr> <tr><td>H=6.86m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.86 m</td></tr> <tr><td>H=6.96m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.96 m</td></tr> <tr><td>H=7.07m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.07 m</td></tr> <tr><td>H=7.18m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.18 m</td></tr> <tr><td>H=7.29m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.29 m</td></tr> <tr><td>H=7.40m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.40 m</td></tr> <tr><td>H=7.50m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.50 m</td></tr> <tr><td>H=7.61m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.61 m</td></tr> <tr><td>H=7.72m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.72 m</td></tr> <tr><td>H=7.83m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.83 m</td></tr> <tr><td>H=7.94m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.94 m</td></tr> <tr><td>H=8.04m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 8.04 m</td></tr> <tr><td>H=7.55m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.55 m</td></tr> <tr><td>H=7.66m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.66 m</td></tr> <tr><td>H=7.77m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.77 m</td></tr> <tr><td>H=7.88m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.88 m</td></tr> <tr><td>H=7.38m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.38 m</td></tr> <tr><td>H=7.49m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.49 m</td></tr> <tr><td>H=7.00m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.00 m</td></tr> <tr><td>H=7.11m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 7.11 m</td></tr> <tr><td>H=6.61m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.61 m</td></tr> <tr><td>H=6.72m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.72 m</td></tr> <tr><td>H=6.23m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.23 m</td></tr> <tr><td>H=6.32m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.32 m</td></tr> <tr><td>H=6.42m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 6.42 m</td></tr> <tr><td>H=5.82m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 5.82 m</td></tr> <tr><td>H=5.90m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 5.90 m</td></tr> <tr><td>H=5.98m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 5.98 m</td></tr> <tr><td>H=5.38m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 5.38 m</td></tr> <tr><td>H=5.41m</td><td>×</td><td>1</td><td>= 5.41 m</td></tr> </tbody> </table> <p>【水平方向】</p> <table> <thead> <tr> <th>パネル幅</th> <th>箇所</th> <th></th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>L=0.20m</td><td>×</td><td>4</td><td>= 0.80 m</td></tr> <tr><td>L=0.70m</td><td>×</td><td>9</td><td>= 6.30 m</td></tr> <tr><td>L=0.90m</td><td>×</td><td>9</td><td>= 8.10 m</td></tr> <tr><td>L=1.35m</td><td>×</td><td>5</td><td>= 6.75 m</td></tr> <tr><td>L=1.45m</td><td>×</td><td>5</td><td>= 7.25 m</td></tr> <tr><td>L=1.95m</td><td>×</td><td>4</td><td>= 7.80 m</td></tr> <tr><td>L=2.00m</td><td>×</td><td>5</td><td>= 10.00 m</td></tr> <tr><td>L=2.70m</td><td>×</td><td>138</td><td>= 372.60 m</td></tr> <tr> <td colspan="3"></td> <td>ΣL = 675.91 m</td> </tr> </tbody> </table> <p>※ΣL×ロス率(10%)を割り増し、10m単位に切上げる。</p> <table> <tbody> <tr> <td>675.91</td> <td>×</td> <td>1.1</td> <td>=</td> <td>750.00 m</td> </tr> </tbody> </table>	壁 高	箇所			H=6.53m	×	3	= 19.59 m	H=6.60m	×	1	= 6.60 m	H=6.67m	×	2	= 13.34 m	H=6.75m	×	1	= 6.75 m	H=6.86m	×	1	= 6.86 m	H=6.96m	×	1	= 6.96 m	H=7.07m	×	1	= 7.07 m	H=7.18m	×	1	= 7.18 m	H=7.29m	×	1	= 7.29 m	H=7.40m	×	1	= 7.40 m	H=7.50m	×	1	= 7.50 m	H=7.61m	×	1	= 7.61 m	H=7.72m	×	1	= 7.72 m	H=7.83m	×	1	= 7.83 m	H=7.94m	×	1	= 7.94 m	H=8.04m	×	1	= 8.04 m	H=7.55m	×	1	= 7.55 m	H=7.66m	×	1	= 7.66 m	H=7.77m	×	1	= 7.77 m	H=7.88m	×	1	= 7.88 m	H=7.38m	×	1	= 7.38 m	H=7.49m	×	1	= 7.49 m	H=7.00m	×	1	= 7.00 m	H=7.11m	×	1	= 7.11 m	H=6.61m	×	1	= 6.61 m	H=6.72m	×	1	= 6.72 m	H=6.23m	×	1	= 6.23 m	H=6.32m	×	1	= 6.32 m	H=6.42m	×	1	= 6.42 m	H=5.82m	×	1	= 5.82 m	H=5.90m	×	1	= 5.90 m	H=5.98m	×	1	= 5.98 m	H=5.38m	×	1	= 5.38 m	H=5.41m	×	1	= 5.41 m	パネル幅	箇所			L=0.20m	×	4	= 0.80 m	L=0.70m	×	9	= 6.30 m	L=0.90m	×	9	= 8.10 m	L=1.35m	×	5	= 6.75 m	L=1.45m	×	5	= 7.25 m	L=1.95m	×	4	= 7.80 m	L=2.00m	×	5	= 10.00 m	L=2.70m	×	138	= 372.60 m				ΣL = 675.91 m	675.91	×	1.1	=	750.00 m	750.0 m
壁 高	箇所																																																																																																																																																																																											
H=6.53m	×	3	= 19.59 m																																																																																																																																																																																									
H=6.60m	×	1	= 6.60 m																																																																																																																																																																																									
H=6.67m	×	2	= 13.34 m																																																																																																																																																																																									
H=6.75m	×	1	= 6.75 m																																																																																																																																																																																									
H=6.86m	×	1	= 6.86 m																																																																																																																																																																																									
H=6.96m	×	1	= 6.96 m																																																																																																																																																																																									
H=7.07m	×	1	= 7.07 m																																																																																																																																																																																									
H=7.18m	×	1	= 7.18 m																																																																																																																																																																																									
H=7.29m	×	1	= 7.29 m																																																																																																																																																																																									
H=7.40m	×	1	= 7.40 m																																																																																																																																																																																									
H=7.50m	×	1	= 7.50 m																																																																																																																																																																																									
H=7.61m	×	1	= 7.61 m																																																																																																																																																																																									
H=7.72m	×	1	= 7.72 m																																																																																																																																																																																									
H=7.83m	×	1	= 7.83 m																																																																																																																																																																																									
H=7.94m	×	1	= 7.94 m																																																																																																																																																																																									
H=8.04m	×	1	= 8.04 m																																																																																																																																																																																									
H=7.55m	×	1	= 7.55 m																																																																																																																																																																																									
H=7.66m	×	1	= 7.66 m																																																																																																																																																																																									
H=7.77m	×	1	= 7.77 m																																																																																																																																																																																									
H=7.88m	×	1	= 7.88 m																																																																																																																																																																																									
H=7.38m	×	1	= 7.38 m																																																																																																																																																																																									
H=7.49m	×	1	= 7.49 m																																																																																																																																																																																									
H=7.00m	×	1	= 7.00 m																																																																																																																																																																																									
H=7.11m	×	1	= 7.11 m																																																																																																																																																																																									
H=6.61m	×	1	= 6.61 m																																																																																																																																																																																									
H=6.72m	×	1	= 6.72 m																																																																																																																																																																																									
H=6.23m	×	1	= 6.23 m																																																																																																																																																																																									
H=6.32m	×	1	= 6.32 m																																																																																																																																																																																									
H=6.42m	×	1	= 6.42 m																																																																																																																																																																																									
H=5.82m	×	1	= 5.82 m																																																																																																																																																																																									
H=5.90m	×	1	= 5.90 m																																																																																																																																																																																									
H=5.98m	×	1	= 5.98 m																																																																																																																																																																																									
H=5.38m	×	1	= 5.38 m																																																																																																																																																																																									
H=5.41m	×	1	= 5.41 m																																																																																																																																																																																									
パネル幅	箇所																																																																																																																																																																																											
L=0.20m	×	4	= 0.80 m																																																																																																																																																																																									
L=0.70m	×	9	= 6.30 m																																																																																																																																																																																									
L=0.90m	×	9	= 8.10 m																																																																																																																																																																																									
L=1.35m	×	5	= 6.75 m																																																																																																																																																																																									
L=1.45m	×	5	= 7.25 m																																																																																																																																																																																									
L=1.95m	×	4	= 7.80 m																																																																																																																																																																																									
L=2.00m	×	5	= 10.00 m																																																																																																																																																																																									
L=2.70m	×	138	= 372.60 m																																																																																																																																																																																									
			ΣL = 675.91 m																																																																																																																																																																																									
675.91	×	1.1	=	750.00 m																																																																																																																																																																																								

細 別	規 格	計 算 式	数 量
目地用プレキャスト版	40×250×600	$\begin{array}{r} \text{壁高} \quad \text{箇所} \quad \text{箇所当り枚数} \\ H=6.67m \quad 1 \quad \times \quad 12 \\ \hline = \quad 12 \text{ 枚} \\ \Sigma n = \quad 12 \text{ 枚} \end{array}$	12 枚
ガゼットプレート	6.0×115×500	$\begin{array}{r} \text{補助ストリップ取付部} \\ \hline = \quad 41 \text{ 枚} \end{array}$	41 枚
端部調整金具	PL-250×250×3.2 SS400	$\begin{array}{r} L=1.20m \quad (90^\circ) \quad 9 \text{ 本} \\ L=0.60m \quad (90^\circ) \quad 2 \text{ 本} \\ \hline \Sigma n = \quad 11 \text{ 本} \end{array}$	9 本 2 本
アローアンカー	M12×90	$\begin{array}{r} \text{箇所当り本数} \\ \text{端部調整金具本数} \quad 11 \quad \times \quad 2 \\ \hline = \quad 22 \text{ セット} \end{array}$	22 セット
ジベルピン		$\begin{array}{r} \text{パネル1枚当り個数} \\ \text{パネル枚数} \quad 166 \quad \times \quad 2 \\ \hline = \quad 332 \text{ 個} \end{array}$ <p>※天端パネル、コーナーパネルを除く。</p>	332 個

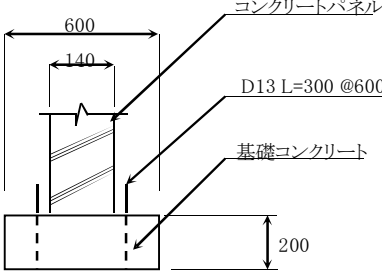
2-3. 笠コンクリート工

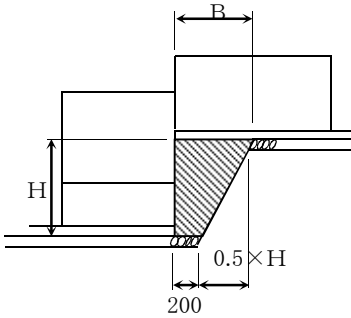
細 別	規 格	計 算 式	数 量
笠石コンクリート工 (配筋) コンクリート 型 枠 目地材 足 場 鉄 筋	24-8-25BB 一般構造用型枠 t=20mm ブラケット足場 D13(SD345)		33.466 m ³ 154.397 m ² 7.452 m ² 1471.9 kg

細別	規格	計算式	数量																				
		<p>【断面形状】</p>  <p>全延長 L = 80.836 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所数 = 18 箇所</p> <p>笠石コンクリート断面積(平均高さ) S= 0.830 × 0.450 + 0.250 × 0.160 = 0.414 m²</p>																					
コンクリート	σ _{ck} =24N/mm ²	<p>断面積 延長 V= 0.414 × 80.836 = 33.466 m³</p>	33.466 m ³																				
型 枠		<p>前面高 背面高 延長 前背面 A1 = (0.830 + 1.080) × 80.836 = 154.397 m² ΣA = 154.397 m²</p>	154.397 m ²																				
目地材	t=20mm エラストイト	A = 0.414 × 18 箇所 = 7.452 m ²	7.452 m ²																				
足 場	ブラケット足場	L = m	-																				
鉄 筋	D13 SD345	<p>W= 98.327 × 80.836 / 5.40 = 1471.9 kg</p> <p>【鉄筋断面形状(凡例図)】</p>  <p>S1= 830 + 772 = 1602 S2= 830 + 287 = 1117</p> <p>S3= 5240</p> <p>鉄筋寸法値は、鉄筋外面からの寸法値とする。</p> <p>5.4m当たり</p> <table border="0"> <tr> <td>(S1)</td> <td>1.602 m ×</td> <td>0.995 kg/m ×</td> <td>19 本 =</td> <td>30.286 kg</td> </tr> <tr> <td>(S2)</td> <td>1.117 m ×</td> <td>0.995 kg/m ×</td> <td>19 本 =</td> <td>21.117 kg</td> </tr> <tr> <td>(S3)</td> <td>5.240 m ×</td> <td>0.995 kg/m ×</td> <td>9 本 =</td> <td>46.924 kg</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>ΣW = 98.327 kg</td> </tr> </table>	(S1)	1.602 m ×	0.995 kg/m ×	19 本 =	30.286 kg	(S2)	1.117 m ×	0.995 kg/m ×	19 本 =	21.117 kg	(S3)	5.240 m ×	0.995 kg/m ×	9 本 =	46.924 kg					ΣW = 98.327 kg	1471.9 kg
(S1)	1.602 m ×	0.995 kg/m ×	19 本 =	30.286 kg																			
(S2)	1.117 m ×	0.995 kg/m ×	19 本 =	21.117 kg																			
(S3)	5.240 m ×	0.995 kg/m ×	9 本 =	46.924 kg																			
				ΣW = 98.327 kg																			

2-4. 基礎工

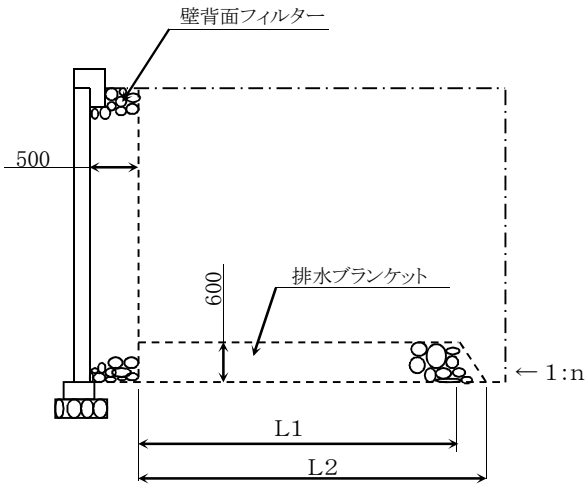
細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工			
延 長 コンクリート	18-8-25BB		80.836 m 10.582 m ³
型 枠 差し鉄筋	D13(SD295)		38.034 m ² 80.4 kg

細 別	規 格	計 算 式	数 量
		<p>200t×600W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 0.600 \times 0.200 = 0.120 \text{ m}^2$</p>	
延 長		$L = 80.836 \text{ m}$	80.836 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 $V1 = 0.120 \times 80.836 = 9.700 \text{ m}^3$</p> <p>段差部 段差高さ コンクリート体積 【H= 0.600 m】 $V2 = 0.126 \times 7 \text{ 箇所} = 0.882 \text{ m}^3$ $\Sigma V2 = 0.882 \text{ m}^3$</p> <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部 合計 $\Sigma V = 9.700 + 0.882 = 10.582 \text{ m}^3$</p>	10.582 m ³
型 枠		<p>前背面部 高さ 延長 $A1 = (0.200 \times 80.836) \times 2 = 32.334 \text{ m}^2$</p> <p>妻部 断面積 箇所 $A2 = 0.120 \times 2 = 0.240 \text{ m}^2$</p> <p>段差部 段差高さ 型枠面積 【H= 0.600 m】 $A3 = 0.780 \times 7 \text{ 箇所} = 5.460 \text{ m}^2$ $\Sigma A2 = 5.460 \text{ m}^2$</p> <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部 合計 $\Sigma A = 32.334 + 0.240 + 5.460 = 38.034 \text{ m}^2$</p>	38.034 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 80.836 \text{ } / \text{ } 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 80.4 \text{ kg}$	80.4 kg

細 別	規 格	計 算 式	数 量																																																																						
		<p data-bbox="501 217 624 241">段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="496 589 1158 761"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>7</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="517 770 636 795">段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H / 2$ <p data-bbox="501 871 699 896">1) コンクリート体積</p> <table data-bbox="612 904 831 929"> <thead> <tr> <th></th> <th>段差部面積</th> <th>基礎幅</th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.210</td> <td>0.60</td> <td>= 0.126 m³</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>0.600</td> <td>0.60</td> <td>= 0.360 m³</td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.170</td> <td>0.60</td> <td>= 0.702 m³</td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>1.920</td> <td>0.60</td> <td>= 1.152 m³</td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="501 1115 636 1140">2) 型枠面積</p> <table data-bbox="635 1149 1011 1173"> <thead> <tr> <th></th> <th>段差部面積前背面</th> <th>段差部妻型面積</th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.210 × 2</td> <td>+ 0.600 × 0.60</td> <td>= 0.780 m²</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>0.600 × 2</td> <td>+ 1.200 × 0.60</td> <td>= 1.920 m²</td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.170 × 2</td> <td>+ 1.800 × 0.60</td> <td>= 3.420 m²</td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>1.920 × 2</td> <td>+ 2.400 × 0.60</td> <td>= 5.280 m²</td> </tr> </tbody> </table>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	7	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600		タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920			段差部面積	基礎幅		タイプA	0.210	0.60	= 0.126 m ³	タイプB	0.600	0.60	= 0.360 m ³	タイプC	1.170	0.60	= 0.702 m ³	タイプD	1.920	0.60	= 1.152 m ³		段差部面積前背面	段差部妻型面積		タイプA	0.210 × 2	+ 0.600 × 0.60	= 0.780 m ²	タイプB	0.600 × 2	+ 1.200 × 0.60	= 1.920 m ²	タイプC	1.170 × 2	+ 1.800 × 0.60	= 3.420 m ²	タイプD	1.920 × 2	+ 2.400 × 0.60	= 5.280 m ²	
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																																																																				
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	7																																																																				
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600																																																																					
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																																																																					
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																																																																					
	段差部面積	基礎幅																																																																							
タイプA	0.210	0.60	= 0.126 m ³																																																																						
タイプB	0.600	0.60	= 0.360 m ³																																																																						
タイプC	1.170	0.60	= 0.702 m ³																																																																						
タイプD	1.920	0.60	= 1.152 m ³																																																																						
	段差部面積前背面	段差部妻型面積																																																																							
タイプA	0.210 × 2	+ 0.600 × 0.60	= 0.780 m ²																																																																						
タイプB	0.600 × 2	+ 1.200 × 0.60	= 1.920 m ²																																																																						
タイプC	1.170 × 2	+ 1.800 × 0.60	= 3.420 m ²																																																																						
タイプD	1.920 × 2	+ 2.400 × 0.60	= 5.280 m ²																																																																						

2-5. 地下排水工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
地下排水工			
壁背面フィルター	粒調碎石		279.875 m ³
排水ブランケット	粒調碎石		242.917 m ³

細 別	規 格	計 算 式	数 量																																																																																																			
		フィルター材断面形状 																																																																																																				
壁背面フィルター	粒調碎石 M-30	$V = \frac{\text{壁面積} \times \text{フィルター層厚}}{\text{笠コン巻込高}} = \frac{566.216 \times 0.500}{0.250 \times 0.160 \times 80.836} = 279.875 \text{ m}^3$	279.875 m ³																																																																																																			
排水ブランケット	粒調碎石 M-30	<table border="1" data-bbox="496 1034 1281 1451"> <thead> <tr> <th>No</th> <th>壁高さ</th> <th>延 長 (m)</th> <th>n 勾配</th> <th>L1 (m)</th> <th>L2 (m)</th> <th>層厚 (m)</th> <th>断面積 (m²)</th> <th>体積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1</td><td>H=11.38m</td><td>14.700</td><td></td><td>5.000</td><td>5.000</td><td>0.600</td><td>3.000</td><td>44.100</td></tr> <tr><td>2</td><td>H=11.98m</td><td>13.500</td><td></td><td>5.000</td><td>5.000</td><td>0.600</td><td>3.000</td><td>40.500</td></tr> <tr><td>3</td><td>H=12.58m</td><td>10.800</td><td></td><td>5.500</td><td>5.500</td><td>0.600</td><td>3.300</td><td>35.640</td></tr> <tr><td>4</td><td>H=11.98m</td><td>5.400</td><td></td><td>5.000</td><td>5.000</td><td>0.600</td><td>3.000</td><td>16.200</td></tr> <tr><td>5</td><td>H=12.58m</td><td>5.400</td><td></td><td>5.500</td><td>5.500</td><td>0.600</td><td>3.300</td><td>17.820</td></tr> <tr><td>6</td><td>H=11.98m</td><td>5.400</td><td></td><td>5.000</td><td>5.000</td><td>0.600</td><td>3.000</td><td>16.200</td></tr> <tr><td>7</td><td>H=11.38m</td><td>10.800</td><td></td><td>5.000</td><td>5.000</td><td>0.600</td><td>3.000</td><td>32.400</td></tr> <tr><td>8</td><td>H=10.78m</td><td>13.086</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>35.332</td></tr> <tr><td>9</td><td>H=10.18m</td><td>1.750</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>4.725</td></tr> <tr> <td>合 計</td> <td></td> <td>80.836</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>242.917</td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="501 1489 895 1621"> 【算定式】 断面積 = (L1 + L2) × H / 2 体 積 = 断面積 × 延長 ※ H :排水ブランケット層厚 </p>	No	壁高さ	延 長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)	1	H=11.38m	14.700		5.000	5.000	0.600	3.000	44.100	2	H=11.98m	13.500		5.000	5.000	0.600	3.000	40.500	3	H=12.58m	10.800		5.500	5.500	0.600	3.300	35.640	4	H=11.98m	5.400		5.000	5.000	0.600	3.000	16.200	5	H=12.58m	5.400		5.500	5.500	0.600	3.300	17.820	6	H=11.98m	5.400		5.000	5.000	0.600	3.000	16.200	7	H=11.38m	10.800		5.000	5.000	0.600	3.000	32.400	8	H=10.78m	13.086		4.500	4.500	0.600	2.700	35.332	9	H=10.18m	1.750		4.500	4.500	0.600	2.700	4.725	合 計		80.836						242.917	242.917 m ³
No	壁高さ	延 長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)																																																																																														
1	H=11.38m	14.700		5.000	5.000	0.600	3.000	44.100																																																																																														
2	H=11.98m	13.500		5.000	5.000	0.600	3.000	40.500																																																																																														
3	H=12.58m	10.800		5.500	5.500	0.600	3.300	35.640																																																																																														
4	H=11.98m	5.400		5.000	5.000	0.600	3.000	16.200																																																																																														
5	H=12.58m	5.400		5.500	5.500	0.600	3.300	17.820																																																																																														
6	H=11.98m	5.400		5.000	5.000	0.600	3.000	16.200																																																																																														
7	H=11.38m	10.800		5.000	5.000	0.600	3.000	32.400																																																																																														
8	H=10.78m	13.086		4.500	4.500	0.600	2.700	35.332																																																																																														
9	H=10.18m	1.750		4.500	4.500	0.600	2.700	4.725																																																																																														
合 計		80.836						242.917																																																																																														

§ 3. 5-2号補強土壁工

3-1. 数量総括表

種 別	細 別	規格・寸法	単 位	数 量	摘 要
補強土壁工					
	壁面材(コンクリートパネル)	t=140mm	m ²	768.327	
	補強材(ストリップ)	4.0t×80	m	6338.000	SS400 亜鉛メッキ付
	補強材(ストリップ)	4.0t×60	m	1868.000	SM490A 亜鉛メッキ付
	ボルトナット	M12×40	本	2274	強度区分 8.8,8.0
	水平目地材	20t×85×600	枚	663	コルクプレート
	透水防砂材	4×300×L	m	1010.0	
	目地用プレキャスト版	40×250×600	枚	33	
	端部調整金具	PL-250×250×3.2 L=1.20m	本	4	θ=90°
	アンカーボルト	M12×90	セット	8	角座金付
	ジベルピン		個	454	
独立防護柵工		C種			
	延 長		m	140.185	
	コンクリート	24-8-25BB	m ³	102.615	
	型 枠		m ²	205.402	
	目地材	t=20mm	m ²	10.980	エラストイト
	均しコンクリート	18-8-25BB	m ³	15.140	
	均しコンクリート型枠		m ²	14.127	
	基礎碎石	RC-40	m ³	106.120	クラッシュヤラン
	発泡スチロール	50×500×1000	枚	141	
	コンクリートヒンジ用ゴム	10×300×1000	枚	141	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	7149.4	
笠石コンクリート工		W=300mm			
(配筋式)	コンクリート	24-8-25BB	m ³	26.215	
	型 枠		m ²	172.615	
	目地材	t=20mm	m ²	5.610	エラストイト
	足場工	ブラケット足場	m	- - -	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	1800.900	
基礎工					
	延 長		m	140.185	
	コンクリート	18-8-25BB	m ³	21.508	
	型 枠		m ²	81.939	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	155.5	
	基礎材	RC-40	m ²	93.891	t=20cm
地下排水工					
	排水管(有孔管)	TM-200	m	150.000	
	排水管(無孔管)	φ 200	m	50.000	
	単粒碎石	S-40(3号)	m ³	35.990	
	直管継手		個	7	無孔管用
	T字継手	TM-200	個	7	
	端末キャップ	TM-200	個	4	
	背面フィルター層	M-30	m ³	378.556	粒調碎石
	排水ブラケット層	M-30	m ³	531.749	粒調碎石

3-2. 補強土壁部材数量

細別	規格	計 算 式				数 量
壁面材 コンクリートパネル	t=140mm	No. 記号	m ² /枚	枚	面積	768.327 m ²
		1 A4	3.240 ×	107	346.680 m ²	
		2 A5	3.240 ×	7	22.680 m ²	
		3 A6	3.240 ×	19	61.560 m ²	
		4 A7	3.240 ×	1	3.240 m ²	
		5 A8	3.240 ×	3	9.720 m ²	
		6 B4-1.20	3.240 ×	14	45.360 m ²	
		8 B6-1.20	3.240 ×	6	19.440 m ²	
		9 B7-1.20	3.240 ×	2	6.480 m ²	
		10 B8-1.20	3.240 ×	1	3.240 m ²	
		18P U2-0.58P	アンカー筋付 1.566 ×	21	32.886 m ²	
		21P U4-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	23	73.278 m ²	
		31 B2-0.60	1.620 ×	17	27.540 m ²	
		33 B4-0.60	1.620 ×	4	6.480 m ²	
		71P UB4-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	1	3.186 m ²	
		110 TA2-1.20	t=300mm 0.240 ×	9	2.160 m ²	
		111 TB1-0.60	t=300mm 0.120 ×	1	0.120 m ²	
		112 TB2-1.20	t=300mm 0.240 ×	1	0.240 m ²	
		113 TU1-0.58	t=300mm 0.116 ×	1	0.116 m ²	
		114 TU2-1.18	t=300mm 0.236 ×	1	0.236 m ²	
		幅異形パネル				
		133 CL4-1.50	1.800 ×	5	9.000 m ²	
		134 CL5-1.50	1.800 ×	1	1.800 m ²	
		135 BCL6-1.20-1.50	1.800 ×	1	1.800 m ²	
		136P UCL4-1.18-1.50P	アンカー筋付 1.770 ×	1	1.770 m ²	
		137 CL4-1.60	1.920 ×	9	17.280 m ²	
		138 CL6-1.60	1.920 ×	1	1.920 m ²	
		139 BCL2-0.60-1.60	0.960 ×	1	0.960 m ²	
		140 BCL3-0.60-1.60	0.960 ×	1	0.960 m ²	
		141P UCL2-0.58-1.60P	アンカー筋付 0.928 ×	1	0.928 m ²	
		142P UCL4-1.18-1.60P	アンカー筋付 1.888 ×	1	1.888 m ²	
		147 CL4-1.95	2.340 ×	5	11.700 m ²	
		149 BCL2-0.60-1.95	1.170 ×	2	2.340 m ²	
		153P UCL2-0.58-1.95P	アンカー筋付 1.131 ×	2	2.262 m ²	
		155 CL4-2.00	2.400 ×	3	7.200 m ²	
		157 BCL2-0.60-2.00	1.200 ×	1	1.200 m ²	
		160P UCL2-0.58-2.00P	アンカー筋付 1.160 ×	1	1.160 m ²	
		167 CR4-1.60	1.920 ×	5	9.600 m ²	
		168 CR5-1.60	1.920 ×	1	1.920 m ²	
		169 BCR6-1.20-1.60	1.920 ×	1	1.920 m ²	
		170P UCR4-1.18-1.60P	アンカー筋付 1.888 ×	1	1.888 m ²	
		178 CR4-1.95	2.340 ×	2	4.680 m ²	
		179 BCR2-0.60-1.95	1.170 ×	1	1.170 m ²	
		181P UCR2-0.58-1.95P	アンカー筋付 1.131 ×	1	1.131 m ²	
		183 CR4-2.25	2.700 ×	2	5.400 m ²	
		188 BCR4-1.20-2.25	2.700 ×	1	2.700 m ²	
		190P UCR4-1.18-2.25P	アンカー筋付 2.655 ×	1	2.655 m ²	
		191 CR2-1.35	1.620 ×	2	3.240 m ²	
		194 BCR2-1.20-1.35	1.620 ×	1	1.620 m ²	
		195P UCR2-1.18-1.35P	アンカー筋付 1.593 ×	1	1.593 m ²	
			Σn・ΣS=	295 枚	768.327 m ²	

細 別	規 格	計 算 式				数 量
補強材(ストリップ)	4.0t×80 SS400	ストリップ長さ (m)	ストリップ継手内訳 (m)	本数	長さ	6338.00 m
		【 L= 4.50m】 (4.50)		× 20 =	90.00 m	
		【 L= 5.00m】 (5.00)		× 20 =	100.00 m	
		【 L= 5.50m】 (5.50)		× 22 =	121.00 m	
		【 L= 6.00m】 (6.00)		× 16 =	96.00 m	
		【 L= 6.50m】 (6.50)		× 36 =	234.00 m	
		【 L= 7.00m】 (7.00)		× 30 =	210.00 m	
		【 L= 7.50m】 (7.50)		× 148 =	1110.00 m	
		【 L= 8.00m】 (8.00)		× 392 =	3136.00 m	
		【 L= 8.50m】 (8.50)		× 146 =	1241.00 m	
				Σ L1 =	6338.00 m	
補強材(ストリップ)	4.0t×60 SM490A	長さ (m)	ストリップ継手内訳 (m)	本数	長さ	1868.00 m
		【 L= 5.00m】 (5.00)		× 56 =	280.00 m	
		【 L= 5.50m】 (5.50)		× 53 =	291.50 m	
		【 L= 6.00m】 (6.00)		× 84 =	504.00 m	
		【 L= 6.50m】 (6.50)		× 34 =	221.00 m	
		【 L= 7.00m】 (7.00)		× 59 =	413.00 m	
		【 L= 7.50m】 (7.50)		× 19 =	142.50 m	
		【 L= 8.00m】 (8.00)		× 2 =	16.00 m	
				Σ L2 =	1868.00 m	
ボルトナット	M12×40	補強材取付部	箇所	本		2274 本
			1137 ×	2 =	2274 本	
				Σ =	2274 本	
水平目地材	20t×85×600 コルクプレート	パネル幅 1800≦W	箇所	枚		663 枚
			198 ×	3 =	594 枚	
		パネル幅 1200≦W<1800	29 ×	2 =	58 枚	
		パネル幅 W=200(Tコーナー部)	11 ×	1 =	11 枚	
				Σ n =	663 枚	

細 別	規 格	計 算 式	数 量																																																																																																																																																
透水防砂材	4×300×L	<p>【鉛直方向】</p> <table> <tr> <td>壁 高</td> <td></td> <td>箇所</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=1.78m</td> <td>×</td> <td>1</td> <td>=</td> <td>1.78 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=2.98m</td> <td>×</td> <td>1</td> <td>=</td> <td>2.98 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=3.58m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>10.74 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=4.18m</td> <td>×</td> <td>12</td> <td>=</td> <td>50.16 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=4.78m</td> <td>×</td> <td>23</td> <td>=</td> <td>109.94 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=5.98m</td> <td>×</td> <td>2</td> <td>=</td> <td>11.96 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=6.58m</td> <td>×</td> <td>1</td> <td>=</td> <td>6.58 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=7.18m</td> <td>×</td> <td>1</td> <td>=</td> <td>7.18 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=7.78m</td> <td>×</td> <td>1</td> <td>=</td> <td>7.78 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=8.38m</td> <td>×</td> <td>1</td> <td>=</td> <td>8.38 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=8.98m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>26.94 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=9.58m</td> <td>×</td> <td>7</td> <td>=</td> <td>67.06 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=10.18m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>30.54 m</td> <td></td> </tr> </table> <p>【水平方向】</p> <table> <tr> <td>パネル幅</td> <td></td> <td>箇所</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=0.20m</td> <td>×</td> <td>11</td> <td>=</td> <td>2.20 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=1.35m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>4.05 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=1.50m</td> <td>×</td> <td>7</td> <td>=</td> <td>10.50 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=1.60m</td> <td>×</td> <td>19</td> <td>=</td> <td>30.40 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=1.95m</td> <td>×</td> <td>10</td> <td>=</td> <td>19.50 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=2.00m</td> <td>×</td> <td>4</td> <td>=</td> <td>8.00 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=2.25m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>6.75 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=2.70m</td> <td>×</td> <td>181</td> <td>=</td> <td>488.70 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>ΣL =</td> <td>912.12 m</td> </tr> </table> <p>※ΣL×ロス率(10%)を割り増し、10m単位に切上げる。 912.12 × 1.1 = 1010.00 m</p>	壁 高		箇所				H=1.78m	×	1	=	1.78 m		H=2.98m	×	1	=	2.98 m		H=3.58m	×	3	=	10.74 m		H=4.18m	×	12	=	50.16 m		H=4.78m	×	23	=	109.94 m		H=5.98m	×	2	=	11.96 m		H=6.58m	×	1	=	6.58 m		H=7.18m	×	1	=	7.18 m		H=7.78m	×	1	=	7.78 m		H=8.38m	×	1	=	8.38 m		H=8.98m	×	3	=	26.94 m		H=9.58m	×	7	=	67.06 m		H=10.18m	×	3	=	30.54 m		パネル幅		箇所				L=0.20m	×	11	=	2.20 m		L=1.35m	×	3	=	4.05 m		L=1.50m	×	7	=	10.50 m		L=1.60m	×	19	=	30.40 m		L=1.95m	×	10	=	19.50 m		L=2.00m	×	4	=	8.00 m		L=2.25m	×	3	=	6.75 m		L=2.70m	×	181	=	488.70 m						ΣL =	912.12 m	1010.0 m
壁 高		箇所																																																																																																																																																	
H=1.78m	×	1	=	1.78 m																																																																																																																																															
H=2.98m	×	1	=	2.98 m																																																																																																																																															
H=3.58m	×	3	=	10.74 m																																																																																																																																															
H=4.18m	×	12	=	50.16 m																																																																																																																																															
H=4.78m	×	23	=	109.94 m																																																																																																																																															
H=5.98m	×	2	=	11.96 m																																																																																																																																															
H=6.58m	×	1	=	6.58 m																																																																																																																																															
H=7.18m	×	1	=	7.18 m																																																																																																																																															
H=7.78m	×	1	=	7.78 m																																																																																																																																															
H=8.38m	×	1	=	8.38 m																																																																																																																																															
H=8.98m	×	3	=	26.94 m																																																																																																																																															
H=9.58m	×	7	=	67.06 m																																																																																																																																															
H=10.18m	×	3	=	30.54 m																																																																																																																																															
パネル幅		箇所																																																																																																																																																	
L=0.20m	×	11	=	2.20 m																																																																																																																																															
L=1.35m	×	3	=	4.05 m																																																																																																																																															
L=1.50m	×	7	=	10.50 m																																																																																																																																															
L=1.60m	×	19	=	30.40 m																																																																																																																																															
L=1.95m	×	10	=	19.50 m																																																																																																																																															
L=2.00m	×	4	=	8.00 m																																																																																																																																															
L=2.25m	×	3	=	6.75 m																																																																																																																																															
L=2.70m	×	181	=	488.70 m																																																																																																																																															
				ΣL =	912.12 m																																																																																																																																														
目地用プレキャスト版	40×250×600	<table> <tr> <td>壁高</td> <td>箇所</td> <td>箇所当り枚数</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=4.78m</td> <td>2</td> <td>×</td> <td>8</td> <td>= 16 枚</td> </tr> <tr> <td>H=10.18m</td> <td>1</td> <td>×</td> <td>17</td> <td>= 17 枚</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>Σn = 33 枚</td> </tr> </table>	壁高	箇所	箇所当り枚数			H=4.78m	2	×	8	= 16 枚	H=10.18m	1	×	17	= 17 枚					Σn = 33 枚	33 枚																																																																																																																												
壁高	箇所	箇所当り枚数																																																																																																																																																	
H=4.78m	2	×	8	= 16 枚																																																																																																																																															
H=10.18m	1	×	17	= 17 枚																																																																																																																																															
				Σn = 33 枚																																																																																																																																															
端部調整金具	PL-250×250×3.2 SS400	<table> <tr> <td>L=1.20m</td> <td>(90°)</td> <td></td> <td></td> <td>4 本</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>Σn = 4 本</td> </tr> </table>	L=1.20m	(90°)			4 本					Σn = 4 本	4 本																																																																																																																																						
L=1.20m	(90°)			4 本																																																																																																																																															
				Σn = 4 本																																																																																																																																															
アローアンカー	M12×90	<table> <tr> <td colspan="2"></td> <td>箇所当り本数</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>端部調整金具本数</td> <td>4</td> <td>×</td> <td>2</td> <td>= 8 セット</td> </tr> </table>			箇所当り本数			端部調整金具本数	4	×	2	= 8 セット	8 セット																																																																																																																																						
		箇所当り本数																																																																																																																																																	
端部調整金具本数	4	×	2	= 8 セット																																																																																																																																															
ジベルピン		<table> <tr> <td colspan="2"></td> <td>パネル1枚当り個数</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>パネル枚数</td> <td>227</td> <td>×</td> <td>2</td> <td>= 454 個</td> </tr> </table> <p>※天端パネル、コーナーパネルを除く。</p>			パネル1枚当り個数			パネル枚数	227	×	2	= 454 個	454 個																																																																																																																																						
		パネル1枚当り個数																																																																																																																																																	
パネル枚数	227	×	2	= 454 個																																																																																																																																															

3-3. 独立防護柵工

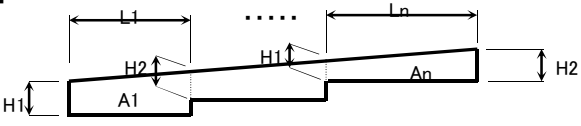
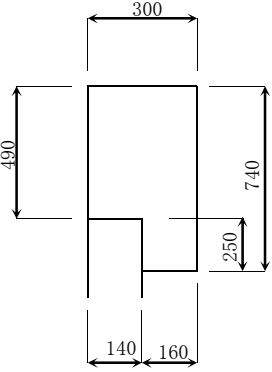
細 別	規 格	計 算 式	数 量
独立防護柵工	C種		
延 長			140.185 m
コンクリート	24-8-25BB		102.615 m ³
型 枠			205.402 m ²
目地材	エラストイト		10.980 m ²
均しコンクリート	18-8-25BB		15.140 m ³
均しコンクリート型枠			14.127 m ²
基礎碎石	クラッシュヤードラン		106.120 m ³
発泡スチロール	50×500		141 枚
コンクリートヒンジ用ゴム	10×300		141 枚
鉄筋	SD345	D13	7149.4 kg

細別	規格	計算式	数量
		<p>【断面形状】</p> <p>延長 = 140.185 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所 = 15 箇所</p> <p>断面積 $0.730 \times 0.400 + 0.400 \times 1.100 = 0.732 \text{ m}^2$</p>	
延長			140.185 m
コンクリート	24-8-25BB	<p>断面積 延長 $V = 0.732 \times 140.185 = 102.615 \text{ m}^3$</p>	102.615 m ³
型枠		<p>断面積 箇所数 妻部 A1 = $0.732 \times 1 = 0.732 \text{ m}^2$ 前面 背面1 背面2 前背面 A2 = $(0.730 + 0.330 + 0.400) \times 140.185 = 204.670 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 205.402 \text{ m}^2$</p>	205.402 m ²
目地材	t=20mm エラストイト	<p>断面積 目地箇所 $A = 0.732 \times 15 = 10.980 \text{ m}^2$</p>	10.980 m ²
均しコンクリート	18-8-25BB	<p>高さ 幅 延長 $V = 0.100 \times 1.080 \times 140.185 = 15.140 \text{ m}^3$</p>	15.140 m ³
均しコンクリート型枠		<p>高さ 均しコン幅 箇所数 妻部 $0.100 \times 1.080 \times 1 = 0.108 \text{ m}^2$ 均しコン高 延長 前背面 $0.100 \times 140.185 = 14.019 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 14.127 \text{ m}^2$</p>	14.127 m ²
基礎碎石	クラッシュラン	<p>均しコン幅 高さ $A1 = 1.080 \times 0.400 = 0.432 \text{ m}^2$ $A2 = (0.900 + 0.400) \times 0.500 / 2 = 0.325 \text{ m}^2$ $A = (0.432 + 0.325) \times 140.185 = 106.120 \text{ m}^3$</p>	106.120 m ³

細 別	規 格	計 算 式	数 量
発泡スチロール	50×500	$L = 140.185 \text{ m}$ 1m当り1枚 枚数に換算 → 141 枚	141 枚
コンクリート ヒンジ用ゴム	10×300	$L = 140.185 \text{ m}$ 1m当り1枚 枚数に換算 → 141 枚	141 枚
鉄筋	SD345	$D13 = 51.0 \text{ kg} \times 140.185 \text{ m} = 7149.4 \text{ kg}$ 防護柵基礎工詳細図参照	7,149.4 kg

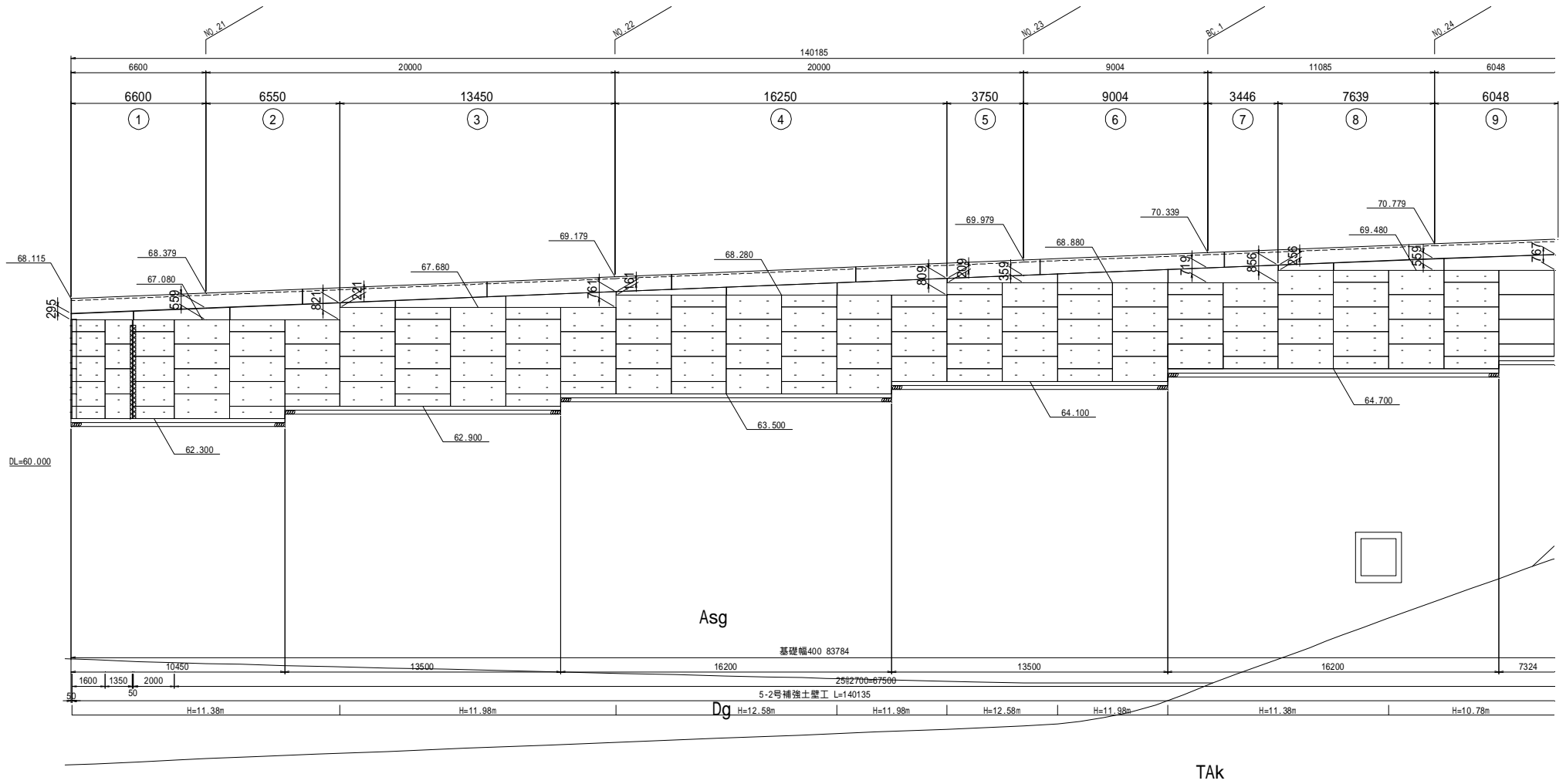
3-4. 笠石コンクリート工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
笠石コンクリート工 (配筋) コンクリート 型 枠 目地材 足 場 鉄 筋	24-8-25BB 一般構造用型枠 t=20mm ブラケット足場 D13(SD345)		26.215 m ³ 172.615 m ² 5.610 m ² 1800.9 kg

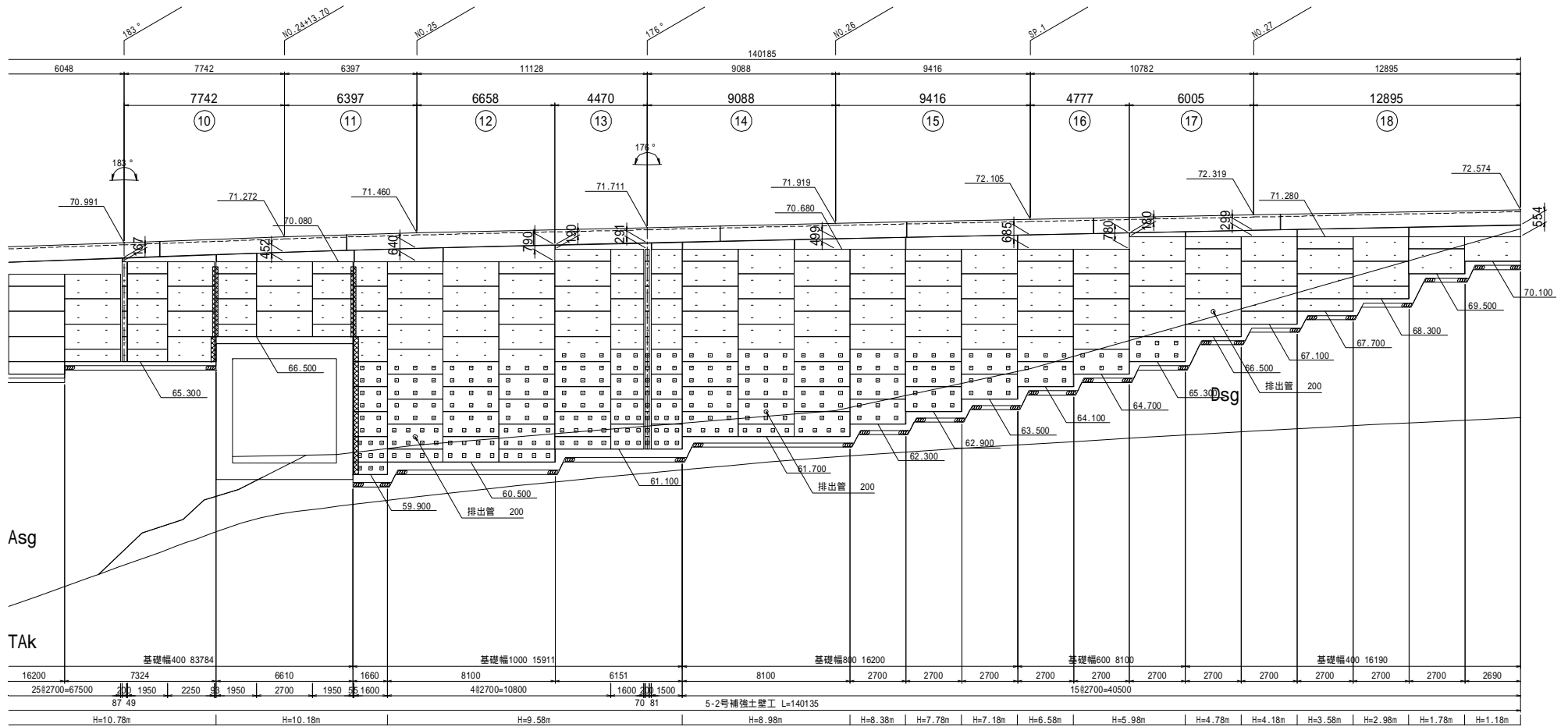
細別	規格	計算式	数量																																																																																																																																																																								
	W=300mm	<p>【笠コン形状】</p>  <p>笠コン面積算出式 $\Sigma(H1+H2) \times Ln / 2$</p> <p>【平均H算出】</p> <table border="0" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 5%;"></th> <th style="width: 5%;"></th> <th style="width: 10%; text-align: center;">H1</th> <th style="width: 10%; text-align: center;">H2</th> <th style="width: 10%; text-align: center;">L</th> <th style="width: 10%;"></th> <th style="width: 10%;"></th> <th style="width: 10%;"></th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1)</td><td>A1 =</td><td>(0.295 + 0.559)</td><td>×</td><td>6.600</td><td>/</td><td>2 =</td><td>2.818 m²</td></tr> <tr><td>2)</td><td>A2 =</td><td>(0.559 + 0.821)</td><td>×</td><td>6.550</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.520 m²</td></tr> <tr><td>3)</td><td>A3 =</td><td>(0.221 + 0.761)</td><td>×</td><td>13.450</td><td>/</td><td>2 =</td><td>6.604 m²</td></tr> <tr><td>4)</td><td>A4 =</td><td>(0.161 + 0.809)</td><td>×</td><td>16.250</td><td>/</td><td>2 =</td><td>7.881 m²</td></tr> <tr><td>5)</td><td>A5 =</td><td>(0.209 + 0.359)</td><td>×</td><td>3.750</td><td>/</td><td>2 =</td><td>1.065 m²</td></tr> <tr><td>6)</td><td>A6 =</td><td>(0.359 + 0.719)</td><td>×</td><td>9.004</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.853 m²</td></tr> <tr><td>7)</td><td>A7 =</td><td>(0.719 + 0.856)</td><td>×</td><td>3.446</td><td>/</td><td>2 =</td><td>2.714 m²</td></tr> <tr><td>8)</td><td>A8 =</td><td>(0.256 + 0.559)</td><td>×</td><td>7.639</td><td>/</td><td>2 =</td><td>3.113 m²</td></tr> <tr><td>9)</td><td>A9 =</td><td>(0.559 + 0.767)</td><td>×</td><td>6.048</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.010 m²</td></tr> <tr><td>10)</td><td>A10 =</td><td>(0.167 + 0.452)</td><td>×</td><td>7.742</td><td>/</td><td>2 =</td><td>2.396 m²</td></tr> <tr><td>11)</td><td>A11 =</td><td>(0.452 + 0.640)</td><td>×</td><td>6.397</td><td>/</td><td>2 =</td><td>3.493 m²</td></tr> <tr><td>12)</td><td>A12 =</td><td>(0.640 + 0.790)</td><td>×</td><td>6.658</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.760 m²</td></tr> <tr><td>13)</td><td>A13 =</td><td>(0.190 + 0.291)</td><td>×</td><td>4.470</td><td>/</td><td>2 =</td><td>1.075 m²</td></tr> <tr><td>14)</td><td>A14 =</td><td>(0.291 + 0.499)</td><td>×</td><td>9.088</td><td>/</td><td>2 =</td><td>3.590 m²</td></tr> <tr><td>15)</td><td>A15 =</td><td>(0.499 + 0.685)</td><td>×</td><td>9.416</td><td>/</td><td>2 =</td><td>5.574 m²</td></tr> <tr><td>16)</td><td>A16 =</td><td>(0.685 + 0.780)</td><td>×</td><td>4.777</td><td>/</td><td>2 =</td><td>3.499 m²</td></tr> <tr><td>17)</td><td>A17 =</td><td>(0.180 + 0.299)</td><td>×</td><td>6.005</td><td>/</td><td>2 =</td><td>1.438 m²</td></tr> <tr><td>18)</td><td>A18 =</td><td>(0.299 + 0.554)</td><td>×</td><td>12.895</td><td>/</td><td>2 =</td><td>5.500 m²</td></tr> <tr> <td colspan="2"></td> <td style="text-align: right;">$\Sigma L =$</td> <td>140.185 m</td> <td style="text-align: right;">$\Sigma A =$</td> <td>68.903 m²</td> <td colspan="2"></td> </tr> <tr> <td colspan="2"></td> <td style="text-align: center;">平均H =</td> <td>$\Sigma A / \Sigma L =$</td> <td>68.903 / 140.185</td> <td>=</td> <td>0.490 m</td> <td></td> </tr> </tbody> </table>			H1	H2	L				1)	A1 =	(0.295 + 0.559)	×	6.600	/	2 =	2.818 m ²	2)	A2 =	(0.559 + 0.821)	×	6.550	/	2 =	4.520 m ²	3)	A3 =	(0.221 + 0.761)	×	13.450	/	2 =	6.604 m ²	4)	A4 =	(0.161 + 0.809)	×	16.250	/	2 =	7.881 m ²	5)	A5 =	(0.209 + 0.359)	×	3.750	/	2 =	1.065 m ²	6)	A6 =	(0.359 + 0.719)	×	9.004	/	2 =	4.853 m ²	7)	A7 =	(0.719 + 0.856)	×	3.446	/	2 =	2.714 m ²	8)	A8 =	(0.256 + 0.559)	×	7.639	/	2 =	3.113 m ²	9)	A9 =	(0.559 + 0.767)	×	6.048	/	2 =	4.010 m ²	10)	A10 =	(0.167 + 0.452)	×	7.742	/	2 =	2.396 m ²	11)	A11 =	(0.452 + 0.640)	×	6.397	/	2 =	3.493 m ²	12)	A12 =	(0.640 + 0.790)	×	6.658	/	2 =	4.760 m ²	13)	A13 =	(0.190 + 0.291)	×	4.470	/	2 =	1.075 m ²	14)	A14 =	(0.291 + 0.499)	×	9.088	/	2 =	3.590 m ²	15)	A15 =	(0.499 + 0.685)	×	9.416	/	2 =	5.574 m ²	16)	A16 =	(0.685 + 0.780)	×	4.777	/	2 =	3.499 m ²	17)	A17 =	(0.180 + 0.299)	×	6.005	/	2 =	1.438 m ²	18)	A18 =	(0.299 + 0.554)	×	12.895	/	2 =	5.500 m ²			$\Sigma L =$	140.185 m	$\Sigma A =$	68.903 m ²					平均H =	$\Sigma A / \Sigma L =$	68.903 / 140.185	=	0.490 m		
		H1	H2	L																																																																																																																																																																							
1)	A1 =	(0.295 + 0.559)	×	6.600	/	2 =	2.818 m ²																																																																																																																																																																				
2)	A2 =	(0.559 + 0.821)	×	6.550	/	2 =	4.520 m ²																																																																																																																																																																				
3)	A3 =	(0.221 + 0.761)	×	13.450	/	2 =	6.604 m ²																																																																																																																																																																				
4)	A4 =	(0.161 + 0.809)	×	16.250	/	2 =	7.881 m ²																																																																																																																																																																				
5)	A5 =	(0.209 + 0.359)	×	3.750	/	2 =	1.065 m ²																																																																																																																																																																				
6)	A6 =	(0.359 + 0.719)	×	9.004	/	2 =	4.853 m ²																																																																																																																																																																				
7)	A7 =	(0.719 + 0.856)	×	3.446	/	2 =	2.714 m ²																																																																																																																																																																				
8)	A8 =	(0.256 + 0.559)	×	7.639	/	2 =	3.113 m ²																																																																																																																																																																				
9)	A9 =	(0.559 + 0.767)	×	6.048	/	2 =	4.010 m ²																																																																																																																																																																				
10)	A10 =	(0.167 + 0.452)	×	7.742	/	2 =	2.396 m ²																																																																																																																																																																				
11)	A11 =	(0.452 + 0.640)	×	6.397	/	2 =	3.493 m ²																																																																																																																																																																				
12)	A12 =	(0.640 + 0.790)	×	6.658	/	2 =	4.760 m ²																																																																																																																																																																				
13)	A13 =	(0.190 + 0.291)	×	4.470	/	2 =	1.075 m ²																																																																																																																																																																				
14)	A14 =	(0.291 + 0.499)	×	9.088	/	2 =	3.590 m ²																																																																																																																																																																				
15)	A15 =	(0.499 + 0.685)	×	9.416	/	2 =	5.574 m ²																																																																																																																																																																				
16)	A16 =	(0.685 + 0.780)	×	4.777	/	2 =	3.499 m ²																																																																																																																																																																				
17)	A17 =	(0.180 + 0.299)	×	6.005	/	2 =	1.438 m ²																																																																																																																																																																				
18)	A18 =	(0.299 + 0.554)	×	12.895	/	2 =	5.500 m ²																																																																																																																																																																				
		$\Sigma L =$	140.185 m	$\Sigma A =$	68.903 m ²																																																																																																																																																																						
		平均H =	$\Sigma A / \Sigma L =$	68.903 / 140.185	=	0.490 m																																																																																																																																																																					
		<p>【断面形状】</p>  <p>全延長 L = 140.185 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所数 = 30 箇所</p> <p>笠石コンクリート断面積(平均高さ) $S = 0.490 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160 = 0.187 \text{ m}^2$</p>																																																																																																																																																																									
コンクリート	24-8-25BB	<p>断面積 延長</p> <p>V = 0.187 × 140.185 = 26.215 m³</p>	26.215 m ³																																																																																																																																																																								

細別	規格	計算式	数量																																
型枠		$\begin{aligned} \text{前背面 } A1 &= (\text{前面高 } 0.490 + \text{背面高 } 0.740) \times \text{延長 } 140.185 = 172.428 \text{ m}^2 \\ \text{妻部 } A2 &= \text{断面積 } 0.187 \times \text{箇所 } 1 = 0.187 \text{ m}^2 \\ \hline \Sigma A &= 172.615 \text{ m}^2 \end{aligned}$	172.615 m ²																																
目地材	t=20mm エラストイト	$A = 0.187 \times 30 \text{ 箇所} = 5.610 \text{ m}^2$	5.610 m ²																																
足場	ブラケット足場	$L = \text{m}$	m																																
鉄筋	D13 SD345	$W = 69.373 \times 140.185 / 5.40 = 1800.9 \text{ kg}$ <p>【鉄筋断面形状(凡例図)】</p> <p> $S1 = 490 + 472 = 962$ $S2 = 490 + 287 = 777$ $S3 = 5240$ </p> <p>鉄筋寸法値は、鉄筋外面からの寸法値とする。</p> <p>5.4m当たり</p> <table border="0"> <tr> <td>(S1)</td> <td>0.962 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>19 本</td> <td>=</td> <td>18.187 kg</td> </tr> <tr> <td>(S2)</td> <td>0.777 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>19 本</td> <td>=</td> <td>14.689 kg</td> </tr> <tr> <td>(S3)</td> <td>5.240 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>7 本</td> <td>=</td> <td>36.497 kg</td> </tr> <tr> <td colspan="6"></td> <td>ΣW</td> <td>= 69.373 kg</td> </tr> </table>	(S1)	0.962 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	18.187 kg	(S2)	0.777 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	14.689 kg	(S3)	5.240 m	×	0.995 kg/m	×	7 本	=	36.497 kg							ΣW	= 69.373 kg	1800.9 kg
(S1)	0.962 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	18.187 kg																												
(S2)	0.777 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	14.689 kg																												
(S3)	5.240 m	×	0.995 kg/m	×	7 本	=	36.497 kg																												
						ΣW	= 69.373 kg																												

笠石コンクリート寸法図 (1)



笠石コンクリート寸法図 (2)



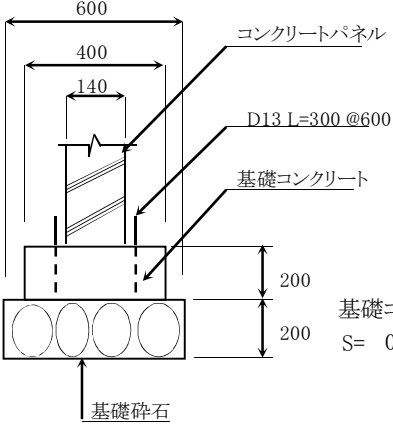
3-5. 基礎工

細 別	規 格	計 算 式				数 量																								
基礎工 延長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB	<table border="1" data-bbox="571 349 1011 555"> <thead> <tr> <th>TYPE-1</th> <th>TYPE-2</th> <th>TYPE-3</th> <th>TYPE-4</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>99.974</td> <td>8.100</td> <td>16.200</td> <td>15.911</td> </tr> <tr> <td>8.814</td> <td>1.350</td> <td>4.560</td> <td>6.784</td> </tr> <tr> <td>47.110</td> <td>5.700</td> <td>13.560</td> <td>15.569</td> </tr> <tr> <td>99.5</td> <td>8.1</td> <td>21.5</td> <td>26.4</td> </tr> <tr> <td>54.758</td> <td>5.760</td> <td>15.000</td> <td>18.373</td> </tr> </tbody> </table>				TYPE-1	TYPE-2	TYPE-3	TYPE-4	99.974	8.100	16.200	15.911	8.814	1.350	4.560	6.784	47.110	5.700	13.560	15.569	99.5	8.1	21.5	26.4	54.758	5.760	15.000	18.373	140.185 m
	TYPE-1	TYPE-2	TYPE-3	TYPE-4																										
	99.974	8.100	16.200	15.911																										
	8.814	1.350	4.560	6.784																										
	47.110	5.700	13.560	15.569																										
	99.5	8.1	21.5	26.4																										
54.758	5.760	15.000	18.373																											
D13(SD295)					21.508 m ³																									
クラッシュャーラン					81.939 m ²																									
					155.5 kg																									
					93.891 m ²																									

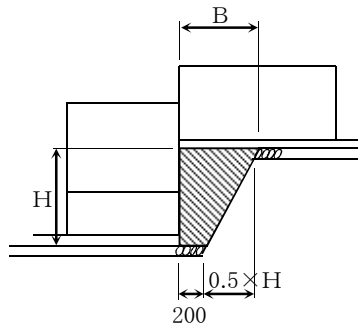
<TYPE-1>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-1	99.974 m 8.814 m ³ 47.110 m ² 99.5 kg 54.758 m ²

<TYPE-1>

細別	規格	計算式	数量
		<p>TYPE-1 200t×400W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 0.400 \times 0.200 = 0.080 \text{ m}^2$</p>	
延長		$L = 99.974 \text{ m}$	99.974 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長</p> $V1 = 0.080 \times 99.974 = 7.998 \text{ m}^3$ <p>段差部</p> <p>段差高さ コンクリート体積</p> <p>【H= 0.600 m】 $V2 = 0.084 \times 4 \text{ 箇所} = 0.336 \text{ m}^3$</p> <p>【H= 1.200 m】 $V2 = 0.240 \times 2 \text{ 箇所} = 0.480 \text{ m}^3$</p> <hr/> $\Sigma V2 = 0.816 \text{ m}^3$ <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部</p> <p>合計 $\Sigma V = 7.998 + 0.816 = 8.814 \text{ m}^3$</p>	8.814 m ³
型枠		<p>前背面部 高さ 延長</p> $A1 = (0.200 \times 99.974) \times 2 = 39.990 \text{ m}^2$ <p>妻部 断面積 箇所</p> $A2 = 0.080 \times 14 = 1.120 \text{ m}^2$ <p>段差部 段差高さ 型枠面積</p> <p>【H= 0.600 m】 $A3 = 0.660 \times 4 \text{ 箇所} = 2.640 \text{ m}^2$</p> <p>【H= 1.200 m】 $A3 = 1.680 \times 2 \text{ 箇所} = 3.360 \text{ m}^2$</p> <hr/> $\Sigma A2 = 6.000 \text{ m}^2$ <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部</p> <p>合計 $\Sigma A = 39.990 + 1.120 + 6.000 = 47.110 \text{ m}^2$</p>	47.110 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 99.974 / 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 99.5 \text{ kg}$	99.5 kg

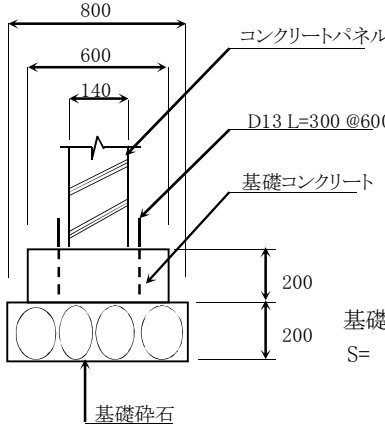
<TYPE-1>

細別	規格	計算式	数量																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部 基礎碎石幅 延長 A1 = 0.600 × 93.664 = 56.198 m²</p> <p>段差部 段差高さ 控除延長 m 【H= 0.600 m】 0.300 × 4ヶ所 = 1.200 m 【H= 1.200 m】 0.600 × 2ヶ所 = 1.200 m ΣL = 2.400 m</p> <p>基礎碎石幅 延長 A2 = 0.600 × 2.400 = 1.440 m²</p> <p>全長 段差部 A1 - A2 = 56.198 - 1.440 = 54.758 m²</p>	54.758 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="494 1209 1157 1377"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>4</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td>2</td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積 S = (B + 0.20) × H / 2</p> <p>1) コンクリート体積 段差部面積 基礎幅 タイプA 0.210 × 0.40 = 0.084 m³ タイプB 0.600 × 0.40 = 0.240 m³ タイプC 1.170 × 0.40 = 0.468 m³ タイプD 1.920 × 0.40 = 0.768 m³</p> <p>2) 型枠面積 段差部面積前背面 段差部妻型面積 タイプA 0.210 × 2 + 0.600 × 0.40 = 0.660 m² タイプB 0.600 × 2 + 1.200 × 0.40 = 1.680 m² タイプC 1.170 × 2 + 1.800 × 0.40 = 3.060 m² タイプD 1.920 × 2 + 2.400 × 0.40 = 4.800 m²</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	4	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600	2	タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	4																												
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600	2																												
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																													
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

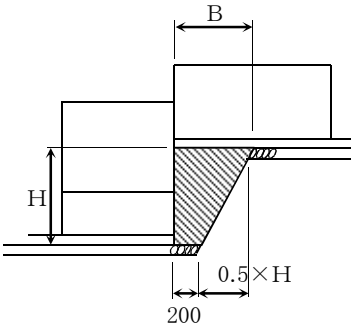
<TYPE-2>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-2	8.100 m 1.350 m ³ 5.700 m ² 8.1 kg 5.760 m ²

<TYPE-2>

細別	規格	計算式	数量
		<p>TYPE-2 200t×600W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 0.600 \times 0.200 = 0.120 \text{ m}^2$</p>	
延長		$L = 8.100 \text{ m}$	8.100 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 $V1 = 0.120 \times 8.100 = 0.972 \text{ m}^3$</p> <p>段差部 段差高さ コンクリート体積 【H= 0.600 m】 $V2 = 0.126 \times 3 \text{ 箇所} = 0.378 \text{ m}^3$ $\Sigma V2 = 0.378 \text{ m}^3$</p> <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部 合計 $\Sigma V = 0.972 + 0.378 = 1.350 \text{ m}^3$</p>	1.350 m ³
型枠		<p>高さ 延長 前背面部 $A1 = (0.200 \times 8.100) \times 2 = 3.240 \text{ m}^2$</p> <p>断面積 箇所 妻部 $A2 = 0.120 \times 1 = 0.120 \text{ m}^2$</p> <p>段差部 段差高さ 型枠面積 【H= 0.600 m】 $A3 = 0.780 \times 3 \text{ 箇所} = 2.340 \text{ m}^2$ $\Sigma A2 = 2.340 \text{ m}^2$</p> <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部 合計 $\Sigma A = 3.240 + 0.120 + 2.340 = 5.700 \text{ m}^2$</p>	5.700 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 8.100 / 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 8.1 \text{ kg}$	8.1 kg

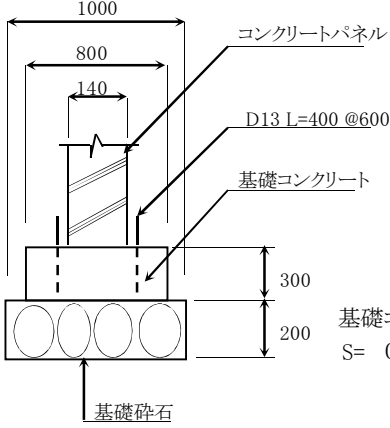
<TYPE-2>

細別	規格	計算式	数量																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 0.800 \times 8.100 = 6.480 \text{ m}^2$ <p>段差部</p> <p>段差高さ 控除延長 m</p> <p>【H= 0.600 m】 0.300 × 3ヶ所 = 0.900 m</p> <hr/> $\Sigma L = 0.900 \text{ m}$ <p>基礎碎石幅 延長</p> $A2 = 0.800 \times 0.900 = 0.720 \text{ m}^2$ <p>全長 段差部</p> $A1 - A2 = 6.480 - 0.720 = 5.760 \text{ m}^2$	5.760 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="497 1176 1161 1348"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>3</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H / 2$ <p>1) コンクリート体積</p> <p>段差部面積 基礎幅</p> <p>タイプA 0.210 × 0.60 = 0.126 m³</p> <p>タイプB 0.600 × 0.60 = 0.360 m³</p> <p>タイプC 1.170 × 0.60 = 0.702 m³</p> <p>タイプD 1.920 × 0.60 = 1.152 m³</p> <p>2) 型枠面積</p> <p>段差部面積前背面 段差部妻型面積</p> <p>タイプA 0.210 × 2 + 0.600 × 0.60 = 0.780 m²</p> <p>タイプB 0.600 × 2 + 1.200 × 0.60 = 1.920 m²</p> <p>タイプC 1.170 × 2 + 1.800 × 0.60 = 3.420 m²</p> <p>タイプD 1.920 × 2 + 2.400 × 0.60 = 5.280 m²</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	3	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600		タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	3																												
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600																													
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																													
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

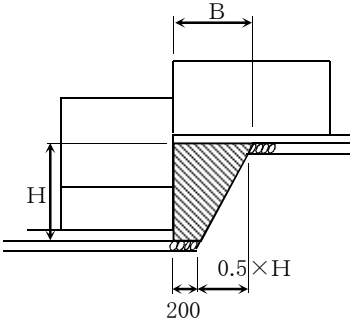
<TYPE-3>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-3	16.200 m 4.560 m ³ 13.560 m ² 21.5 kg 15.000 m ²

<TYPE-3>

細別	規格	計算式	数量
		<p>TYPE-3 300t×800W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 0.800 \times 0.300 = 0.240 \text{ m}^2$</p>	
延長		$L = 16.200 \text{ m}$	16.200 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 $V1 = 0.240 \times 16.200 = 3.888 \text{ m}^3$</p> <p>段差部 段差高さ コンクリート体積 【H= 0.600 m】 $V2 = 0.168 \times 4 \text{ 箇所} = 0.672 \text{ m}^3$ $\Sigma V2 = 0.672 \text{ m}^3$</p> <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部 合計 $\Sigma V = 3.888 + 0.672 = 4.560 \text{ m}^3$</p>	4.560 m ³
型枠		<p>高さ 延長 前背面部 $A1 = (0.300 \times 16.200) \times 2 = 9.720 \text{ m}^2$</p> <p>断面積 箇所 妻部 $A2 = 0.240 \times 1 = 0.240 \text{ m}^2$</p> <p>段差部 段差高さ 型枠面積 【H= 0.600 m】 $A3 = 0.900 \times 4 \text{ 箇所} = 3.600 \text{ m}^2$ $\Sigma A2 = 3.600 \text{ m}^2$</p> <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部 合計 $\Sigma A = 9.720 + 0.240 + 3.600 = 13.560 \text{ m}^2$</p>	13.560 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 16.200 \text{ / } 0.600 \times 0.400 \times 0.995 \times 2 = 21.5 \text{ kg}$	21.5 kg

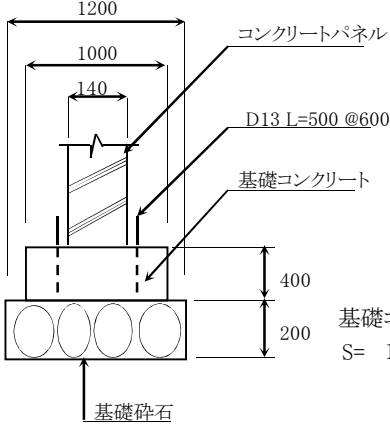
<TYPE-3>

細別	規格	計算式	数量																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 1.000 \times 16.200 = 16.200 \text{ m}^2$ <p>段差部</p> <p>段差高さ 控除延長 m</p> <p>【H= 0.600 m】 0.300 × 4ヶ所 = 1.200 m</p> <hr/> $\Sigma L = 1.200 \text{ m}$ <p>基礎碎石幅 延長</p> $A2 = 1.000 \times 1.200 = 1.200 \text{ m}^2$ <p>全長 段差部</p> $A1 - A2 = 16.200 - 1.200 = 15.000 \text{ m}^2$	15.000 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="496 1173 1158 1346"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>4</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H / 2$ <p>1) コンクリート体積</p> <p>段差部面積 基礎幅</p> <p>タイプA 0.210 × 0.80 = 0.168 m³</p> <p>タイプB 0.600 × 0.80 = 0.480 m³</p> <p>タイプC 1.170 × 0.80 = 0.936 m³</p> <p>タイプD 1.920 × 0.80 = 1.536 m³</p> <p>2) 型枠面積</p> <p>段差部面積前背面 段差部妻型面積</p> <p>タイプA 0.210 × 2 + 0.600 × 0.80 = 0.900 m²</p> <p>タイプB 0.600 × 2 + 1.200 × 0.80 = 2.160 m²</p> <p>タイプC 1.170 × 2 + 1.800 × 0.80 = 3.780 m²</p> <p>タイプD 1.920 × 2 + 2.400 × 0.80 = 5.760 m²</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	4	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600		タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	4																												
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600																													
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																													
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

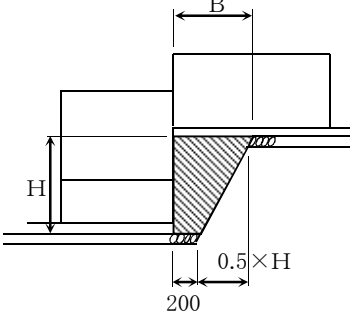
<TYPE-4>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-4	15.911 m 6.784 m ³ 15.569 m ² 26.4 kg 18.373 m ²

<TYPE-4>

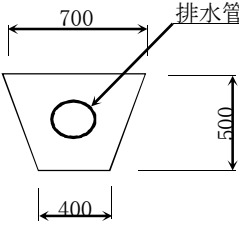
細 別	規 格	計 算 式	数 量
		<p>TYPE-4 400t×1000W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 1.000 \times 0.400 = 0.400 \text{ m}^2$</p>	
延長		$L = 15.911 \text{ m}$	15.911 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 $V1 = 0.400 \times 15.911 = 6.364 \text{ m}^3$</p> <p>段差部 段差高さ コンクリート体積 【H= 0.600 m】 $V2 = 0.210 \times 2 \text{ 箇所} = 0.420 \text{ m}^3$ $\Sigma V2 = 0.420 \text{ m}^3$</p> <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部 合計 $\Sigma V = 6.364 + 0.420 = 6.784 \text{ m}^3$</p>	6.784 m ³
型 枠		<p>前背面部 高さ 延長 $A1 = (0.400 \times 15.911) \times 2 = 12.729 \text{ m}^2$</p> <p>妻部 断面積 箇所 $A2 = 0.400 \times 2 = 0.800 \text{ m}^2$</p> <p>段差部 段差高さ 型枠面積 【H= 0.600 m】 $A3 = 1.020 \times 2 \text{ 箇所} = 2.040 \text{ m}^2$ $\Sigma A2 = 2.040 \text{ m}^2$</p> <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部 合計 $\Sigma A = 12.729 + 0.800 + 2.040 = 15.569 \text{ m}^2$</p>	15.569 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 15.911 \text{ } / \text{ } 0.600 \times 0.500 \times 0.995 \times 2 = 26.4 \text{ kg}$	26.4 kg

<TYPE-4>

細別	規格	計算式	数量																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 1.200 \times 15.911 = 19.093 \text{ m}^2$ <p>段差部</p> <p>段差高さ 控除延長 m</p> <p>【H= 0.600 m】 0.300 × 2ヶ所 = 0.600 m</p> <hr/> $\Sigma L = 0.600 \text{ m}$ <p>基礎碎石幅 延長</p> $A2 = 1.200 \times 0.600 = 0.720 \text{ m}^2$ <p>全長 段差部</p> $A1 - A2 = 19.093 - 0.720 = 18.373 \text{ m}^2$	18.373 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="496 1173 1158 1346"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>2</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H / 2$ <p>1) コンクリート体積</p> <p>段差部面積 基礎幅</p> <p>タイプA 0.210 × 1.00 = 0.210 m³</p> <p>タイプB 0.600 × 1.00 = 0.600 m³</p> <p>タイプC 1.170 × 1.00 = 1.170 m³</p> <p>タイプD 1.920 × 1.00 = 1.920 m³</p> <p>2) 型枠面積</p> <p>段差部面積前背面 段差部妻型面積</p> <p>タイプA 0.210 × 2 + 0.600 × 1.00 = 1.020 m²</p> <p>タイプB 0.600 × 2 + 1.200 × 1.00 = 2.400 m²</p> <p>タイプC 1.170 × 2 + 1.800 × 1.00 = 4.140 m²</p> <p>タイプD 1.920 × 2 + 2.400 × 1.00 = 6.240 m²</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	2	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600		タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	2																												
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600																													
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																													
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

3-6. 地下排水工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
地下排水工			
有孔管	TM-200		150.000 m
無孔管	φ 200		50.000 m
単粒碎石	S-40(3号)		35.990 m ³
継ぎ手材	直管継手		7 個
	T字管継手	TM-200	7 個
	端末キャップ	TM-200	4 個
壁背面フィルター	粒調碎石		378.556 m ³
排水ブランケット	粒調碎石		531.749 m ³

細 別	規 格	計 算 式	数 量
		<p>各種1m当り数量</p>  <p>1 地下排水工 (有孔管・無孔管・排水マット) L = 1.000 m 2 砕石 $\{ (0.70 + 0.40) \times 0.50 \div 2 \} \times 1.00 = 0.275$ $0.20 \times 0.20 \times 3.14 \div 4 = 0.0314 \dots \text{管の面積}$ $0.275 - 0.0314 \qquad \qquad \qquad V = \qquad 0.244 \text{ m}^3$</p>	
有孔管	TM-200	L= 147.500 縦断排水 = 147.500 m (5m単位に切上) = 150.000 m	150.000 m
無孔管	φ 200	L= 45.500 排出管 = 45.500 m (5m単位に切上) = 50.000 m	50.000 m
		『内 訳』 【縦断排水】(L1) 有孔管 φ 200 平面距離 高低差 L1 = 133.100 + 14.400 = 147.500 m 【排出管】(L2) 無孔管 φ 200 長さ 箇所数 $6.500 \times \frac{7}{1} = 45.500 \text{ m}$ $\Sigma L2 = 45.500 \text{ m}$	
単粒砕石	S-40(3号)	V= 147.500 × 0.244 有孔管延長 断面積 = 35.99 m ³	35.99 m ³

細 別	規 格	計 算 式	数 量
継ぎ手材	直管継手	N= (無孔管用) = 7 個	7 個
	T字管継手	N= = 7 個	7 個
	端末キャップ	N= = 4 個	4 個
		フィルター材断面形状 	
壁背面フィルター	粒調碎石 M-30	$V = \frac{\text{壁面積} \times \text{フィルター層厚}}{\text{笠コン巻込高}} \times \frac{\text{笠コン巻込厚}}{\text{延長}} = 768.327 \times 0.500 \div 0.250 \times 0.160 \times 140.185 = 378.556 \text{ m}^3$	378.556 m ³

細 別	規 格	計 算 式								数 量	
排水ブランケット	粒調碎石 M-30	No	壁高さ	延 長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)	531.749 m ³
		1	H=11.38m	13.150		7.500	7.500	0.600	4.500	59.175	
		2	H=11.98m	13.500		7.500	7.500	0.600	4.500	60.750	
		3	H=12.58m	10.800		8.000	8.000	0.600	4.800	51.840	
		4	H=11.98m	5.400		7.500	7.500	0.600	4.500	24.300	
		5	H=12.58m	5.400		8.000	8.000	0.600	4.800	25.920	
		6	H=11.98m	5.400		7.500	7.500	0.600	4.500	24.300	
		7	H=11.38m	10.800		7.500	7.500	0.600	4.500	48.600	
		8	H=10.78m	12.729		7.000	7.000	0.600	4.200	53.462	
		9	H=10.18m	8.255		8.000	8.000	0.600	4.800	39.624	
		10	H=9.58m	14.251		4.500	4.500	0.600	2.700	38.478	
		11	H=8.98m	8.100		4.500	4.500	0.600	2.700	21.870	
		12	H=8.38m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	
		13	H=7.78m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	
		14	H=7.18m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	
		15	H=6.58m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	
		16	H=5.98m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	
		17	H=4.78m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	
		18	H=4.18m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480	
		19	H=3.58m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480	
		20	H=2.98m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480	
		21	H=1.78m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480	
		22	H=1.18m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480	
		合 計		140.185							
<p>【算定式】</p> <p>断面積 = (L1 + L2) × H / 2</p> <p>体 積 = 断面積 × 延長</p> <p>※ H :排水ブランケット層厚</p>											

§ 4. 6-1号補強土壁工

4-1. 数量総括表

種 別	細 別	規格・寸法	単 位	数 量	摘 要
補強土壁工					
	壁面材(コンクリートパネル)	t=140mm	m ²	515.177	
	補強材(ストリップ)	4.0t×80	m	1756.120	SS400 亜鉛メッキ付
	補強材(ストリップ)	4.0t×60	m	6246.700	SM490A 亜鉛メッキ付
	ボルトナット	M12×40	本	2742	強度区分 8.8,8.0
	水平目地材	20t×85×600	枚	461	コルクプレート
	透水防砂材	4×300×L	m	670.0	
	ガセットプレート	6.0×115×500	枚	40	
	端部調整金具	PL-250×250×3.2 L=1.20m	本	9	θ=90°
	端部調整金具	PL-250×250×3.2 L=0.60m	本	2	θ=90°
	アンカーボルト	M12×90	セット	22	角座金付
	ジベルピン		個	302	
独立防護柵工		C種			
	延 長		m	66.549	
	コンクリート	24-8-25BB	m ³	56.899	
	型 枠		m ²	111.326	
	目地材	t=20mm	m ²	5.985	エラストイト
	均しコンクリート	18-8-25BB	m ³	7.853	
	均しコンクリート型枠		m ²	6.773	
	基礎碎石	RC-40	m ³	53.040	クラッシュラン
	発泡スチロール	50×500×1000	枚	67	
	コンクリートヒンジ用ゴム	10×300×1000	枚	67	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	3607.0	
笠石コンクリート工		W=300mm			
(配筋式)	コンクリート	24-8-25BB	m ³	14.840	
	型 枠		m ²	98.050	
	目地材	t=20mm	m ²	2.899	エラストイト
	足場工	ブラケット足場	m	---	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	1039.400	
基礎工					
	延 長		m	66.549	
	コンクリート	18-8-25BB	m ³	10.902	
	型 枠		m ²	34.360	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	74.2	
地下排水工					
	背面フィルター層	M-30	m ³	254.927	粒調碎石
	排水ブランケット層	M-30	m ³	192.366	粒調碎石

4-2. 補強土壁部材数量

細別	規格	計算式				数量	
壁面材 コンクリートパネル	t=140mm	No. 記号	m ² /枚	枚	面積	515.177 m ²	
		1 A4	3.240 ×	18	58.320 m ²		
		2 A5	3.240 ×	6	19.440 m ²		
		3 A6	3.240 ×	33	106.920 m ²		
		4 A7	3.240 ×	10	32.400 m ²		
		5 A8	3.240 ×	42	136.080 m ²		
		10 B8-1.20	3.240 ×	5	16.200 m ²		
		18P U2-0.58P	アンカー筋付 1.566 ×	6	9.396 m ²		
		19P U3-0.58P	アンカー筋付 1.566 ×	4	6.264 m ²		
		21P U4-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	7	22.302 m ²		
		22P U5-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	1	3.186 m ²		
		23P U6-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	3	9.558 m ²		
		24P U7-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	1	3.186 m ²		
		33 B4-0.60	1.620 ×	5	8.100 m ²		
		87P UBCL8-1.18-2.67P	アンカー筋付 3.151 ×	1	3.151 m ²		
		102 B5-0.60	1.620 ×	6	9.720 m ²		
		103 B9-1.20	3.240 ×	6	19.440 m ²		
		105 EA2-1.20	0.840 ×	8	6.720 m ²		
		107 EB2-1.20	0.840 ×	1	0.840 m ²		
		108 EU2-1.18	0.826 ×	1	0.826 m ²		
		幅異形パネル					
		143 CL4-1.65	1.980 ×	6	11.880 m ²		
		144 CL6-1.65	1.980 ×	3	5.940 m ²		
		145 BCL4-0.60-1.65	0.990 ×	1	0.990 m ²		
		146P UCL2-0.58-1.65P	アンカー筋付 0.957 ×	1	0.957 m ²		
		178 CR4-1.95	2.340 ×	3	7.020 m ²		
		181P UCR2-0.58-1.95P	アンカー筋付 1.131 ×	1	1.131 m ²		
		196 CR5-1.95	2.340 ×	1	2.340 m ²		
		197 CR6-1.95	2.340 ×	5	11.700 m ²		
		198 BCR4-0.60-1.95	1.170 ×	1	1.170 m ²		
			Σn・ΣS=	186 枚	515.177 m ²		
補強材(ストリップ)	4.0t×80 SS400	ストリップ長さ (m)	ストリップ継手内訳 (m)	本数	長さ	1756.12 m	
		【 L= 9.00m】	(6.16 + 3.00)	× 4 =	36.64 m		
		【 L= 9.50m】	(6.16 + 3.50)	× 178 =	1719.48 m		
					ΣL1 =	1756.12 m	
補強材(ストリップ)	4.0t×60 SM490A	長さ (m)	ストリップ継手内訳 (m)	本数	長さ	6246.70 m	
		【 L= 5.00m】	(5.00)	× 36 =	180.00 m		
		【 L= 5.50m】	(5.50)	× 180 =	990.00 m		
		【 L= 6.00m】	(6.00)	× 192 =	1152.00 m		
		【 L= 6.50m】	(6.50)	× 87 =	565.50 m		
		【 L= 7.00m】	(7.00)	× 156 =	1092.00 m		
		【 L= 7.50m】	(7.50)	× 62 =	465.00 m		
		【 L= 8.00m】	(8.00)	× 56 =	448.00 m		
		【 L= 8.50m】	(8.50)	× 62 =	527.00 m		
		【 L= 9.00m】	(6.15 + 3.00)	× 44 =	402.60 m		
		【 L= 9.50m】	(6.15 + 3.50)	× 44 =	424.60 m		
					ΣL2 =	6246.70 m	

細別	規格	計算式	数量
ボルトナット	M12×40	<p style="text-align: right;">箇所 本</p> 補強材取付部 1061 × 2 = 2122 本 補強材連結部 270 × 2 = 540 本 ガセット+補助ストリップ部 40 × 2 = 80 本 <hr style="width: 100px; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> $\Sigma = 2742$ 本	2742 本
水平目地材	20t×85×600 コルクプレート	<p style="text-align: right;">箇所 枚</p> パネル幅 1800≤W 141 × 3 = 423 枚 パネル幅 1200≤W<1800 10 × 2 = 20 枚 パネル幅 W=700(Eコーナー部) 9 × 2 = 18 枚 <hr style="width: 100px; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> $\Sigma n = 461$ 枚	461 枚
透水防砂材	4×300×L	<p>【鉛直方向】</p> <p style="text-align: right;">箇所</p> 壁高 H=1.18m × 1 = 1.18 m H=2.38m × 2 = 4.76 m H=3.58m × 2 = 7.16 m H=4.78m × 2 = 9.56 m H=5.98m × 2 = 11.96 m H=7.18m × 2 = 14.36 m H=8.38m × 2 = 16.76 m H=9.58m × 2 = 19.16 m H=10.18m × 3 = 30.54 m H=10.78m × 3 = 32.34 m H=11.98m × 5 = 59.90 m <p>【水平方向】</p> <p style="text-align: right;">箇所</p> パネル幅 L=0.70m × 9 = 6.30 m L=1.65m × 10 = 16.50 m L=1.95m × 10 = 19.50 m L=2.70m × 131 = 353.70 m <hr style="width: 100px; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> $\Sigma L = 603.68$ m ※ $\Sigma L \times$ ロス率(10%)を割り増し、10m単位に切上げる。 $603.68 \times 1.1 = 670.00$ m	670.0 m
ガセットプレート	6.0×115×500	補助ストリップ取付部 = 40 枚	40 枚
端部調整金具	PL-250×250×3.2 SS400	L=1.20m (90°) 9 本 L=0.60m (90°) 2 本 <hr style="width: 100px; margin-left: auto; margin-right: 0;"/> $\Sigma n = 11$ 本	9 本 2 本
アローアンカー	M12×90	<p style="text-align: right;">箇所当り本数</p> 端部調整金具本数 11 × 2 = 22 セット	22 セット
ジベルピン		<p style="text-align: right;">パネル1枚当り個数</p> パネル枚数 151 × 2 = 302 個 ※天端パネル、コーナーパネルを除く。	302 個

4-3. 独立防護柵工

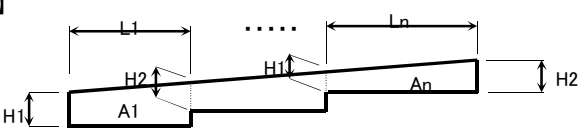
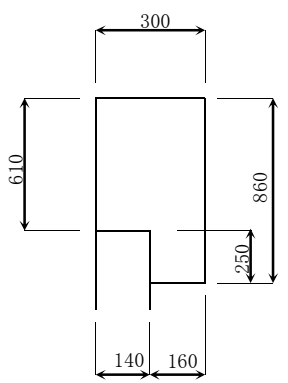
細 別	規 格	計 算 式	数 量
独立防護柵工	C種		
延 長			66.549 m
コンクリート	24-8-25BB		56.899 m ³
型 枠			111.326 m ²
目地材	エラストイト		5.985 m ²
均しコンクリート	18-8-25BB		7.853 m ³
均しコンクリート型枠			6.773 m ²
基礎碎石	クラッシュヤードラン		53.040 m ³
発泡スチロール	50×500		67 枚
コンクリートヒンジ用ゴム	10×300		67 枚
鉄筋	SD345	D13	3607.0 kg

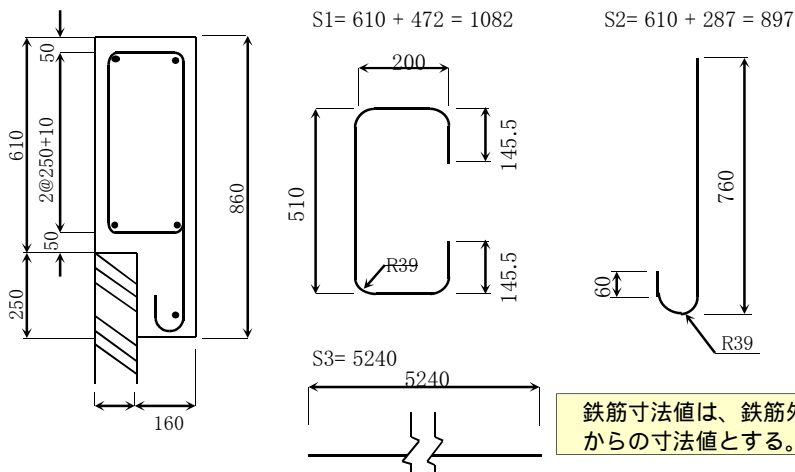
細別	規格	計算式	数量
		<p>【断面形状】</p> <p>延長 = 66.549 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所 = 7箇所</p> <p>断面積 $0.830 \times 0.500 + 0.400 \times 1.100 = 0.855 \text{ m}^2$</p>	
延長			66.549 m
コンクリート	24-8-25BB	断面積 延長 $V = 0.855 \times 66.549 = 56.899 \text{ m}^3$	56.899 m ³
型枠		断面積 箇所数 妻部 $A1 = 0.855 \times 1 = 0.855 \text{ m}^2$ 前面 背面1 背面2 前背面 $A2 = (0.830 + 0.430 + 0.400) \times 66.549 = 110.471 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 111.326 \text{ m}^2$	111.326 m ²
目地材	t=20mm エラストイト	断面積 目地箇所 $A = 0.855 \times 7 = 5.985 \text{ m}^2$	5.985 m ²
均しコンクリート	18-8-25BB	高さ 幅 延長 $V = 0.100 \times 1.180 \times 66.549 = 7.853 \text{ m}^3$	7.853 m ³
均しコンクリート型枠		高さ 均しコン幅 箇所数 妻部 $0.100 \times 1.180 \times 1 = 0.118 \text{ m}^2$ 均しコン高 延長 前背面 $0.100 \times 66.549 = 6.655 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 6.773 \text{ m}^2$	6.773 m ²
基礎碎石	クラッシュアラン	均しコン幅 高さ $A1 = 1.180 \times 0.400 = 0.472 \text{ m}^2$ $A2 = (0.900 + 0.400) \times 0.500 / 2 = 0.325 \text{ m}^2$ $A = (0.472 + 0.325) \times 66.549 = 53.040 \text{ m}^3$	53.040 m ³

細 別	規 格	計 算 式	数 量
発泡スチロール	50×500	$L = 66.549 \text{ m}$ 1m当り1枚 枚数に換算 → 67 枚	67 枚
コンクリート ヒンジ用ゴム	10×300	$L = 66.549 \text{ m}$ 1m当り1枚 枚数に換算 → 67 枚	67 枚
鉄筋	SD345	$D13 = 54.2 \text{ kg} \times 66.549 \text{ m} = 3,607.0 \text{ kg}$ 防護柵基礎工詳細図参照	3,607.0 kg

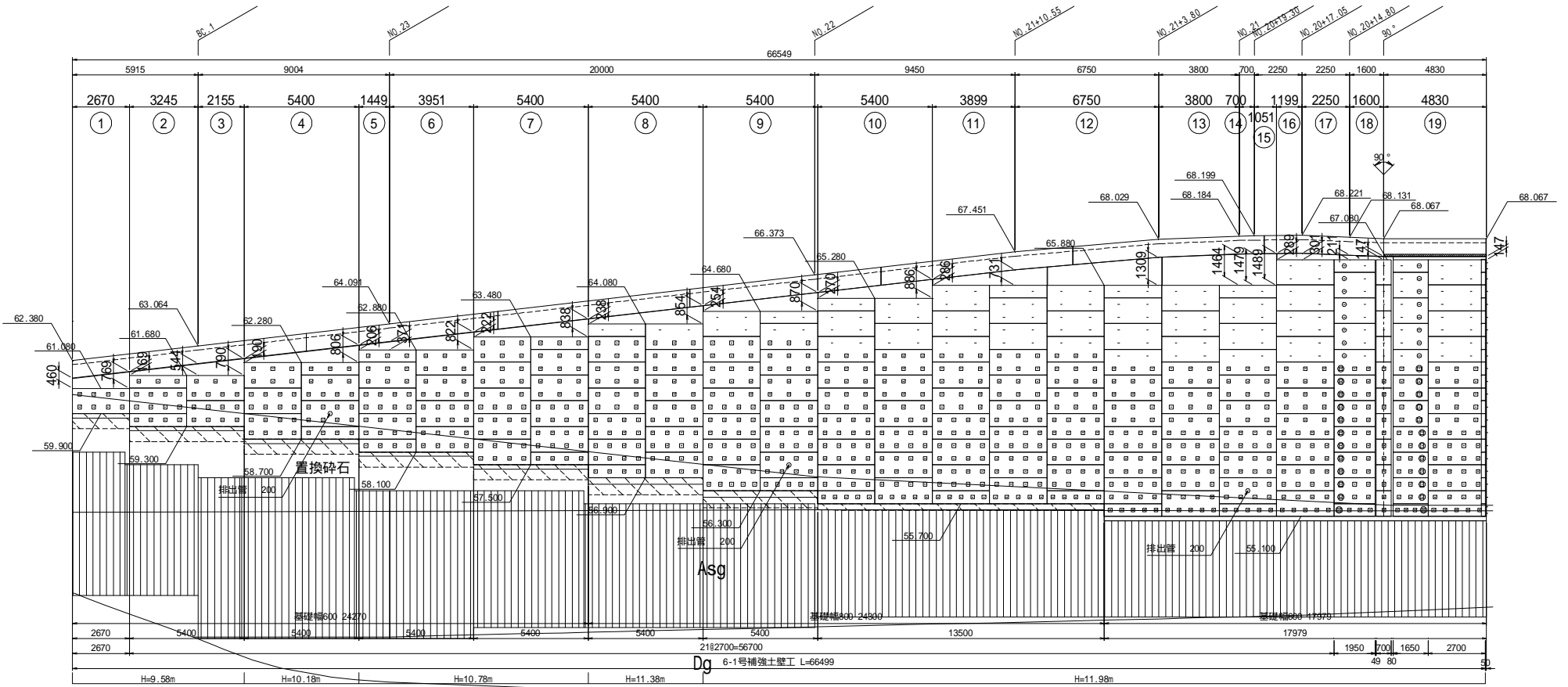
4-4. 笠石コンクリート工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
笠石コンクリート工 (配筋) コンクリート 型 枠 目地材 足 場 鉄 筋	24-8-25BB 一般構造用型枠 t=20mm ブラケット足場 D13(SD345)		14.840 m ³ 98.050 m ² 2.899 m ² 1039.4 kg

細別	規格	計算式	数量																																																																																																																																				
	W=300mm	<p>【笠コン形状】</p>  <p>笠コン面積算出式 $\Sigma(H1+H2) \times Ln / 2$</p> <p>【平均H算出】</p> <table border="0"> <thead> <tr> <th></th> <th>H1</th> <th>H2</th> <th>L</th> <th></th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1)</td><td>0.460</td><td>0.769</td><td>2.670</td><td>/</td><td>2 = 1.641 m²</td></tr> <tr><td>2)</td><td>0.169</td><td>0.544</td><td>3.245</td><td>/</td><td>2 = 1.157 m²</td></tr> <tr><td>3)</td><td>0.544</td><td>0.790</td><td>2.155</td><td>/</td><td>2 = 1.437 m²</td></tr> <tr><td>4)</td><td>0.190</td><td>0.806</td><td>5.400</td><td>/</td><td>2 = 2.689 m²</td></tr> <tr><td>5)</td><td>0.206</td><td>0.371</td><td>1.449</td><td>/</td><td>2 = 0.418 m²</td></tr> <tr><td>6)</td><td>0.371</td><td>0.822</td><td>3.951</td><td>/</td><td>2 = 2.357 m²</td></tr> <tr><td>7)</td><td>0.222</td><td>0.838</td><td>5.400</td><td>/</td><td>2 = 2.862 m²</td></tr> <tr><td>8)</td><td>0.238</td><td>0.854</td><td>5.400</td><td>/</td><td>2 = 2.948 m²</td></tr> <tr><td>9)</td><td>0.254</td><td>0.870</td><td>5.400</td><td>/</td><td>2 = 3.035 m²</td></tr> <tr><td>10)</td><td>0.270</td><td>0.886</td><td>5.400</td><td>/</td><td>2 = 3.121 m²</td></tr> <tr><td>11)</td><td>0.286</td><td>0.731</td><td>3.899</td><td>/</td><td>2 = 1.983 m²</td></tr> <tr><td>12)</td><td>0.731</td><td>1.309</td><td>6.750</td><td>/</td><td>2 = 6.885 m²</td></tr> <tr><td>13)</td><td>1.309</td><td>1.464</td><td>3.800</td><td>/</td><td>2 = 5.269 m²</td></tr> <tr><td>14)</td><td>1.464</td><td>1.479</td><td>0.700</td><td>/</td><td>2 = 1.030 m²</td></tr> <tr><td>15)</td><td>1.479</td><td>1.489</td><td>1.051</td><td>/</td><td>2 = 1.560 m²</td></tr> <tr><td>16)</td><td>0.289</td><td>0.301</td><td>1.199</td><td>/</td><td>2 = 0.354 m²</td></tr> <tr><td>17)</td><td>0.301</td><td>0.211</td><td>2.250</td><td>/</td><td>2 = 0.576 m²</td></tr> <tr><td>18)</td><td>0.211</td><td>0.147</td><td>1.600</td><td>/</td><td>2 = 0.286 m²</td></tr> <tr><td>19)</td><td>0.147</td><td>0.147</td><td>4.830</td><td>/</td><td>2 = 0.710 m²</td></tr> <tr> <td colspan="3" style="text-align: right;">$\Sigma L =$</td> <td>66.549 m</td> <td>$\Sigma A =$</td> <td>40.318 m²</td> </tr> <tr> <td colspan="6" style="text-align: center;"> 平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 40.318 / 66.549 = 0.610$ m </td> </tr> </tbody> </table>		H1	H2	L			1)	0.460	0.769	2.670	/	2 = 1.641 m ²	2)	0.169	0.544	3.245	/	2 = 1.157 m ²	3)	0.544	0.790	2.155	/	2 = 1.437 m ²	4)	0.190	0.806	5.400	/	2 = 2.689 m ²	5)	0.206	0.371	1.449	/	2 = 0.418 m ²	6)	0.371	0.822	3.951	/	2 = 2.357 m ²	7)	0.222	0.838	5.400	/	2 = 2.862 m ²	8)	0.238	0.854	5.400	/	2 = 2.948 m ²	9)	0.254	0.870	5.400	/	2 = 3.035 m ²	10)	0.270	0.886	5.400	/	2 = 3.121 m ²	11)	0.286	0.731	3.899	/	2 = 1.983 m ²	12)	0.731	1.309	6.750	/	2 = 6.885 m ²	13)	1.309	1.464	3.800	/	2 = 5.269 m ²	14)	1.464	1.479	0.700	/	2 = 1.030 m ²	15)	1.479	1.489	1.051	/	2 = 1.560 m ²	16)	0.289	0.301	1.199	/	2 = 0.354 m ²	17)	0.301	0.211	2.250	/	2 = 0.576 m ²	18)	0.211	0.147	1.600	/	2 = 0.286 m ²	19)	0.147	0.147	4.830	/	2 = 0.710 m ²	$\Sigma L =$			66.549 m	$\Sigma A =$	40.318 m ²	平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 40.318 / 66.549 = 0.610$ m						
	H1	H2	L																																																																																																																																				
1)	0.460	0.769	2.670	/	2 = 1.641 m ²																																																																																																																																		
2)	0.169	0.544	3.245	/	2 = 1.157 m ²																																																																																																																																		
3)	0.544	0.790	2.155	/	2 = 1.437 m ²																																																																																																																																		
4)	0.190	0.806	5.400	/	2 = 2.689 m ²																																																																																																																																		
5)	0.206	0.371	1.449	/	2 = 0.418 m ²																																																																																																																																		
6)	0.371	0.822	3.951	/	2 = 2.357 m ²																																																																																																																																		
7)	0.222	0.838	5.400	/	2 = 2.862 m ²																																																																																																																																		
8)	0.238	0.854	5.400	/	2 = 2.948 m ²																																																																																																																																		
9)	0.254	0.870	5.400	/	2 = 3.035 m ²																																																																																																																																		
10)	0.270	0.886	5.400	/	2 = 3.121 m ²																																																																																																																																		
11)	0.286	0.731	3.899	/	2 = 1.983 m ²																																																																																																																																		
12)	0.731	1.309	6.750	/	2 = 6.885 m ²																																																																																																																																		
13)	1.309	1.464	3.800	/	2 = 5.269 m ²																																																																																																																																		
14)	1.464	1.479	0.700	/	2 = 1.030 m ²																																																																																																																																		
15)	1.479	1.489	1.051	/	2 = 1.560 m ²																																																																																																																																		
16)	0.289	0.301	1.199	/	2 = 0.354 m ²																																																																																																																																		
17)	0.301	0.211	2.250	/	2 = 0.576 m ²																																																																																																																																		
18)	0.211	0.147	1.600	/	2 = 0.286 m ²																																																																																																																																		
19)	0.147	0.147	4.830	/	2 = 0.710 m ²																																																																																																																																		
$\Sigma L =$			66.549 m	$\Sigma A =$	40.318 m ²																																																																																																																																		
平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 40.318 / 66.549 = 0.610$ m																																																																																																																																							
		<p>【断面形状】</p>  <p>全延長 L = 66.549 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所数 = 13 箇所</p> <p>笠石コンクリート断面積(平均高さ) $S = 0.610 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160 = 0.223$ m²</p>																																																																																																																																					
コンクリート	24-8-25BB	<p>断面積 延長</p> <p>V = 0.223 × 66.549 = 14.840 m³</p>	14.840 m ³																																																																																																																																				

細別	規格	計算式	数量																																																
型枠		$\begin{aligned} \text{前背面 A1} &= (\text{前面高} + \text{背面高}) \times \text{延長} = 97.827 \text{ m}^2 \\ \text{妻部 A2} &= \text{断面積} \times \text{箇所} = 0.223 \text{ m}^2 \\ \hline \Sigma A &= 98.050 \text{ m}^2 \end{aligned}$	98.050 m ²																																																
目地材	t=20mm エラストイト	$A = 0.223 \times 13 \text{ 箇所} = 2.899 \text{ m}^2$	2.899 m ²																																																
足場	ブラケット足場	$L = \text{m}$	m																																																
鉄筋	D13 SD345	$W = 84.337 \times 66.549 / 5.40 = 1039.4 \text{ kg}$ 【鉄筋断面形状(凡例図)】  $S1 = 610 + 472 = 1082$ $S2 = 610 + 287 = 897$ $S3 = 5240$ <div style="border: 1px solid black; padding: 2px; width: fit-content; margin: 5px auto;">鉄筋寸法値は、鉄筋外面からの寸法値とする。</div> 5.4m当たり <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 10%;">(S1)</td> <td style="width: 10%;">1.082</td> <td style="width: 10%;">m</td> <td style="width: 10%;">×</td> <td style="width: 10%;">0.995</td> <td style="width: 10%;">kg/m</td> <td style="width: 10%;">×</td> <td style="width: 10%;">19</td> <td style="width: 10%;">本</td> <td style="width: 10%;">=</td> <td style="width: 10%;">20.455</td> <td style="width: 10%;">kg</td> </tr> <tr> <td>(S2)</td> <td>0.897</td> <td>m</td> <td>×</td> <td>0.995</td> <td>kg/m</td> <td>×</td> <td>19</td> <td>本</td> <td>=</td> <td>16.958</td> <td>kg</td> </tr> <tr> <td>(S3)</td> <td>5.240</td> <td>m</td> <td>×</td> <td>0.995</td> <td>kg/m</td> <td>×</td> <td>9</td> <td>本</td> <td>=</td> <td>46.924</td> <td>kg</td> </tr> <tr> <td colspan="9"></td> <td>$\Sigma W =$</td> <td>84.337</td> <td>kg</td> </tr> </table>	(S1)	1.082	m	×	0.995	kg/m	×	19	本	=	20.455	kg	(S2)	0.897	m	×	0.995	kg/m	×	19	本	=	16.958	kg	(S3)	5.240	m	×	0.995	kg/m	×	9	本	=	46.924	kg										$\Sigma W =$	84.337	kg	1039.4 kg
(S1)	1.082	m	×	0.995	kg/m	×	19	本	=	20.455	kg																																								
(S2)	0.897	m	×	0.995	kg/m	×	19	本	=	16.958	kg																																								
(S3)	5.240	m	×	0.995	kg/m	×	9	本	=	46.924	kg																																								
									$\Sigma W =$	84.337	kg																																								

笠石コンクリート寸法図



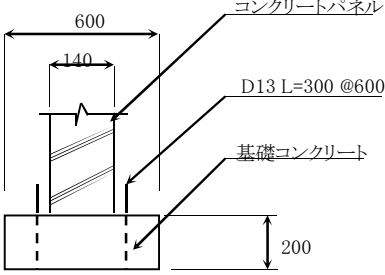
TAK

4-5. 基礎工

細 別	規 格	計 算 式	数 量										
基礎工 延長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋	18-8-25BB D13(SD295)	<table border="1" data-bbox="571 349 793 521"> <thead> <tr> <th>TYPE-1</th> <th>TYPE-2</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>42.249</td> <td>24.300</td> </tr> <tr> <td>5.070</td> <td>5.832</td> </tr> <tr> <td>18.340</td> <td>16.020</td> </tr> <tr> <td>42.0</td> <td>32.2</td> </tr> </tbody> </table>	TYPE-1	TYPE-2	42.249	24.300	5.070	5.832	18.340	16.020	42.0	32.2	66.549 m 10.902 m ³ 34.360 m ² 74.2 kg
TYPE-1	TYPE-2												
42.249	24.300												
5.070	5.832												
18.340	16.020												
42.0	32.2												

<TYPE-1>

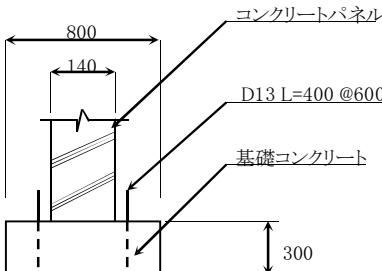
細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋	18-8-25BB D13(SD295)	TYPE-1	42.249 m 5.070 m ³ 18.340 m ² 42.0 kg

細 別	規 格	計 算 式	数 量
		<p>TYPE-1 200t×600W 【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 S= 0.600 × 0.200 = 0.120 m²</p>	
延長		L = 42.249 m	42.249 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 V1 = 0.120 × 42.249 = 5.070 m³</p>	5.070 m ³
型 枠		<p>前背面部 高さ 延長 A1 = (0.200 × 42.249) × 2 = 16.900 m²</p> <p>妻部 断面積 箇所 A2 = 0.120 × 12 = 1.440 m²</p> <p>合計 前背面部 妻部 ΣA = 16.900 + 1.440 = 18.340 m²</p>	18.340 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	W = 42.249 / 0.600 × 0.300 × 0.995 × 2 = 42.0 kg	42.0 kg

<TYPE-2>

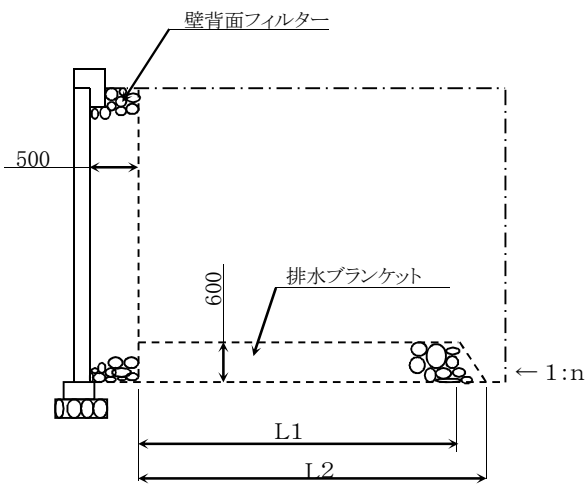
細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋	18-8-25BB D13(SD295)	TYPE-2	24.300 m 5.832 m ³ 16.020 m ² 32.2 kg

<TYPE-2>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
		<p>TYPE-2 300t×800W 【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 S= 0.800 × 0.300 = 0.240 m²</p>	
延長		L = 24.300 m	24.300 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 V1 = 0.240 × 24.300 = 5.832 m³</p>	5.832 m ³
型 枠		<p>前背面部 高さ 延長 A1 = (0.300 × 24.300) × 2 = 14.580 m²</p> <p>妻部 断面積 箇所 A2 = 0.240 × 6 = 1.440 m²</p> <p>合計 前背面部 妻部 ΣA = 14.580 + 1.440 = 16.020 m²</p>	16.020 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	W = 24.300 / 0.600 × 0.400 × 0.995 × 2 = 32.2 kg	32.2 kg

4-6. 地下排水工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
地下排水工			
壁背面フィルター	粒調碎石		254.927 m ³
排水ブランケット	粒調碎石		192.366 m ³

細 別	規 格	計 算 式	数 量																																																															
		フィルター材断面形状 																																																																
壁背面フィルター	粒調碎石 M-30	$V = \frac{\text{壁面積} \times \text{フィルター層厚} \times \text{笠コン巻込厚} \times \text{延長}}{\text{笠コン巻込高}}$ $V = 515.177 \times 0.500 \times 0.250 \times 0.160 \times 66.549 = 254.927 \text{ m}^3$	254.927 m ³																																																															
排水ブランケット	粒調碎石 M-30	<table border="1" data-bbox="496 1034 1281 1312"> <thead> <tr> <th>No</th> <th>壁高さ</th> <th>延 長 (m)</th> <th>n 勾配</th> <th>L1 (m)</th> <th>L2 (m)</th> <th>層厚 (m)</th> <th>断面積 (m²)</th> <th>体積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>H=9.58m</td> <td>8.070</td> <td></td> <td>4.500</td> <td>4.500</td> <td>0.600</td> <td>2.700</td> <td>21.789</td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>H=10.18m</td> <td>5.400</td> <td></td> <td>4.500</td> <td>4.500</td> <td>0.600</td> <td>2.700</td> <td>14.580</td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>H=10.78m</td> <td>10.800</td> <td></td> <td>4.500</td> <td>4.500</td> <td>0.600</td> <td>2.700</td> <td>29.160</td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>H=11.38m</td> <td>5.400</td> <td></td> <td>5.000</td> <td>5.000</td> <td>0.600</td> <td>3.000</td> <td>16.200</td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>H=11.98m</td> <td>36.879</td> <td></td> <td>5.000</td> <td>5.000</td> <td>0.600</td> <td>3.000</td> <td>110.637</td> </tr> <tr> <td>合 計</td> <td></td> <td>66.549</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>192.366</td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="501 1350 596 1379">【算定式】</p> <p data-bbox="533 1384 895 1413">断面積 = (L1 + L2) × H / 2</p> <p data-bbox="539 1417 807 1447">体 積 = 断面積 × 延長</p> <p data-bbox="611 1451 887 1480">※ H :排水ブランケット層厚</p>	No	壁高さ	延 長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)	1	H=9.58m	8.070		4.500	4.500	0.600	2.700	21.789	2	H=10.18m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	3	H=10.78m	10.800		4.500	4.500	0.600	2.700	29.160	4	H=11.38m	5.400		5.000	5.000	0.600	3.000	16.200	5	H=11.98m	36.879		5.000	5.000	0.600	3.000	110.637	合 計		66.549						192.366	192.366 m ³
No	壁高さ	延 長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)																																																										
1	H=9.58m	8.070		4.500	4.500	0.600	2.700	21.789																																																										
2	H=10.18m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																										
3	H=10.78m	10.800		4.500	4.500	0.600	2.700	29.160																																																										
4	H=11.38m	5.400		5.000	5.000	0.600	3.000	16.200																																																										
5	H=11.98m	36.879		5.000	5.000	0.600	3.000	110.637																																																										
合 計		66.549						192.366																																																										

§ 5. 6-2号補強土壁工

5-1. 数量総括表

種 別	細 別	規格・寸法	単位	数 量	摘 要
補強土壁工					
	壁面材(コンクリートパネル)	t=140mm	m ²	684.581	
	補強材(ストリップ)	4.0t×80	m	4385.000	SS400 亜鉛メッキ付
	補強材(ストリップ)	4.0t×60	m	2029.500	SM490A 亜鉛メッキ付
	ボルトナット	M12×40	本	2064	強度区分 8.8,8.0
	水平目地材	20t×85×600	枚	584	コルクプレート
	透水防砂材	4×300×L	m	900.0	
	目地用プレキャスト版	40×250×600	枚	33	
	ジベルピン		個	396	
独立防護柵工		C種			
	延 長		m	128.820	
	コンクリート	24-8-25BB	m ³	94.296	
	型 枠		m ²	189.541	
	目地材	t=20mm	m ²	9.516	エラストイト
	均しコンクリート	18-8-25BB	m ³	13.913	
	均しコンクリート型枠		m ²	13.098	
	基礎砕石	RC-40	m ³	97.517	クラッシャーラン
	発泡スチロール	50×500×1000	枚	129	
	コンクリートヒンジ用ゴム	10×300×1000	枚	129	
	鉄 筋	D13 SD345	kg	6569.8	
笠石コンクリート工		W=300mm			
(配筋式)	コンクリート	24-8-25BB	m ³	24.476	
	型 枠		m ²	161.405	
	目地材	t=20mm	m ²	5.130	エラストイト
	足場工	ブラケット足場	m		
	鉄 筋	D13 SD345	kg	1663.900	
基礎工					
	延 長		m	128.820	
	コンクリート	18-8-25BB	m ³	17.301	
	型 枠		m ²	70.589	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	135.1	
	基礎材	RC-40	m ²	73.831	t=20cm
地下排水工					
	排水管(有孔管)	TM-200	m	150.000	
	排水管(無孔管)	φ 200	m	45.000	
	単粒砕石	S-40(3号)	m ³	35.819	
	直管継手		個	7	無孔管用
	T字継手	TM-200	個	7	
	端末キャップ	TM-200	個	4	
	背面フィルター層	M-30	m ³	337.138	粒調砕石
	排水ブランケット層	M-30	m ³	350.472	粒調砕石

5-2. 補強土壁部材数量

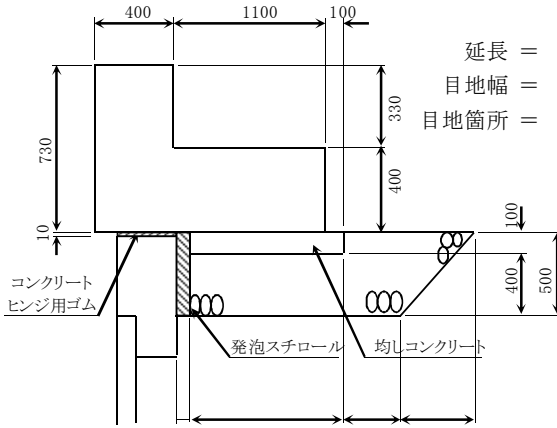
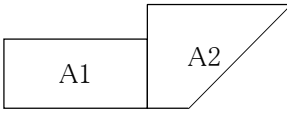
細別	規格	計算式				数量
壁面材 コンクリートパネル	t=140mm	No. 記号	m ² /枚	枚	面積	684.581 m ²
		1 A4	3.240 ×	92	298.080 m ²	
		2 A5	3.240 ×	7	22.680 m ²	
		3 A6	3.240 ×	23	74.520 m ²	
		4 A7	3.240 ×	2	6.480 m ²	
		5 A8	3.240 ×	1	3.240 m ²	
		6 B4-1.20	3.240 ×	11	35.640 m ²	
		7 B5-1.20	3.240 ×	1	3.240 m ²	
		8 B6-1.20	3.240 ×	4	12.960 m ²	
		9 B7-1.20	3.240 ×	1	3.240 m ²	
		10 B8-1.20	3.240 ×	1	3.240 m ²	
		18P U2-0.58P	アンカー筋付 1.566 ×	20	31.320 m ²	
		21P U4-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	20	63.720 m ²	
		26 CL4	3.204 ×	3	9.612 m ²	
		27 CL5	3.204 ×	1	3.204 m ²	
		28 CL6	3.204 ×	2	6.408 m ²	
		31 B2-0.60	1.620 ×	11	17.820 m ²	
		32 B3-0.60	1.620 ×	6	9.720 m ²	
		33 B4-0.60	1.620 ×	5	8.100 m ²	
		38 BCL8-1.20	3.204 ×	1	3.204 m ²	
		46P UCL2-0.58-2.67P	アンカー筋付 1.549 ×	1	1.549 m ²	
		71P UB4-1.18P	3.186 ×	2	6.372 m ²	
		110 TA2-1.20	t=300mm 0.240 ×	10	2.400 m ²	
		111 TB1-0.60	t=300mm 0.120 ×	1	0.120 m ²	
		112 TB2-1.20	t=300mm 0.240 ×	1	0.240 m ²	
		114 TU2-1.18	t=300mm 0.236 ×	2	0.472 m ²	
		幅異形パネル				
		124 CL4-1.40	1.680 ×	6	10.080 m ²	
		125 CL5-1.40	1.680 ×	1	1.680 m ²	
		126 BCL6-1.20-1.40	1.680 ×	1	1.680 m ²	
		127P UCL2-0.58-1.40P	アンカー筋付 0.812 ×	1	0.812 m ²	
		128 CL4-1.45	1.740 ×	5	8.700 m ²	
		130 BCL2-0.60-1.45	0.870 ×	1	0.870 m ²	
		132P UCL2-0.58-1.45P	アンカー筋付 0.841 ×	1	0.841 m ²	
		147 CL4-1.95	2.340 ×	1	2.340 m ²	
		151 BCL4-1.20-1.95	2.340 ×	1	2.340 m ²	
		154P UCL4-1.18-1.95P	アンカー筋付 2.301 ×	1	2.301 m ²	
		162P UBCL4-1.18-2.15P	アンカー筋付 2.537 ×	1	2.537 m ²	
		163 CR4-1.45	1.740 ×	6	10.440 m ²	
		164 CR5-1.45	1.740 ×	1	1.740 m ²	
		165 BCR3-0.60-1.45	0.870 ×	1	0.870 m ²	
		166P UCR2-0.58-1.45P	アンカー筋付 0.841 ×	1	0.841 m ²	
		177P UBCR4-1.18-1.65P	アンカー筋付 1.947 ×	1	1.947 m ²	
		178 CR4-1.95	2.340 ×	1	2.340 m ²	
		180 BCR4-1.20-1.95	2.340 ×	1	2.340 m ²	
		182P UCR4-1.18-1.95P	アンカー筋付 2.301 ×	1	2.301 m ²	
			Σn・ΣS=	262 枚	684.581 m ²	

細 別	規 格	計 算 式				数 量	
補強材(ストリップ)	4.0t×80 SS400	ストリップ長さ (m)	ストリップ継手内訳 (m)	本数	長さ	4385.00 m	
		【 L= 4.50m】	(4.50)	× 54	= 243.00 m		
		【 L= 5.00m】	(5.00)	× 88	= 440.00 m		
		【 L= 5.50m】	(5.50)	× 76	= 418.00 m		
		【 L= 6.00m】	(6.00)	× 140	= 840.00 m		
		【 L= 6.50m】	(6.50)	× 42	= 273.00 m		
		【 L= 7.00m】	(7.00)	× 92	= 644.00 m		
		【 L= 7.50m】	(7.50)	× 114	= 855.00 m		
		【 L= 8.00m】	(8.00)	× 84	= 672.00 m		
					<u>ΣL1 =</u>	4385.00 m	
補強材(ストリップ)	4.0t×60 SM490A	長さ (m)	ストリップ継手内訳 (m)	本数	長さ	2029.50 m	
		【 L= 5.00m】	(5.00)	× 75	= 375.00 m		
		【 L= 5.50m】	(5.50)	× 69	= 379.50 m		
		【 L= 6.00m】	(6.00)	× 102	= 612.00 m		
		【 L= 6.50m】	(6.50)	× 35	= 227.50 m		
		【 L= 7.00m】	(7.00)	× 49	= 343.00 m		
		【 L= 7.50m】	(7.50)	× 7	= 52.50 m		
		【 L= 8.00m】	(8.00)	× 5	= 40.00 m		
					<u>ΣL2 =</u>	2029.50 m	
ボルトナット	M12×40	補強材取付部	箇所	本		2064 本	
			1032	× 2	= 2064 本		
						<u>Σ =</u>	2064 本
水平目地材	20t×85×600 コルクプレート		箇所	枚		584 枚	
		パネル幅 $1800 \leq W$	176	× 3	= 528 枚		
		パネル幅 $1200 \leq W < 1800$	22	× 2	= 44 枚		
		パネル幅 $W=200$ (Tコーナー部)	12	× 1	= 12 枚		
					<u>Σn =</u>		584 枚

細 別	規 格	計 算 式	数 量																																																																																																																																																
透水防砂材	4×300×L	<p>【鉛直方向】</p> <table> <tr> <td>壁 高</td> <td></td> <td>箇所</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=1.18m</td> <td>×</td> <td>4</td> <td>=</td> <td>4.72 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=1.78m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>5.34 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=2.38m</td> <td>×</td> <td>2</td> <td>=</td> <td>4.76 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=3.58m</td> <td>×</td> <td>4</td> <td>=</td> <td>14.32 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=4.18m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>12.54 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=4.78m</td> <td>×</td> <td>10</td> <td>=</td> <td>47.80 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=5.38m</td> <td>×</td> <td>1</td> <td>=</td> <td>5.38 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=5.98m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>17.94 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=6.58m</td> <td>×</td> <td>2</td> <td>=</td> <td>13.16 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=7.18m</td> <td>×</td> <td>5</td> <td>=</td> <td>35.90 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=7.78m</td> <td>×</td> <td>2</td> <td>=</td> <td>15.56 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=8.38m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>25.14 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=8.98m</td> <td>×</td> <td>5</td> <td>=</td> <td>44.90 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=9.58m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>28.74 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=10.18m</td> <td>×</td> <td>3</td> <td>=</td> <td>30.54 m</td> <td></td> </tr> </table> <p>【水平方向】</p> <table> <tr> <td>パネル幅</td> <td></td> <td>箇所</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=0.20m</td> <td>×</td> <td>12</td> <td>=</td> <td>2.40 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=1.40m</td> <td>×</td> <td>8</td> <td>=</td> <td>11.20 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=1.45m</td> <td>×</td> <td>14</td> <td>=</td> <td>20.30 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=1.95m</td> <td>×</td> <td>4</td> <td>=</td> <td>7.80 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=2.67m</td> <td>×</td> <td>7</td> <td>=</td> <td>18.69 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td>L=2.70m</td> <td>×</td> <td>165</td> <td>=</td> <td>445.50 m</td> <td></td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>ΣL =</td> <td>812.63 m</td> </tr> </table> <p>※ΣL×ロス率(10%)を割り増し、10m単位に切上げる。 $812.63 \times 1.1 = 900.00 \text{ m}$</p>	壁 高		箇所				H=1.18m	×	4	=	4.72 m		H=1.78m	×	3	=	5.34 m		H=2.38m	×	2	=	4.76 m		H=3.58m	×	4	=	14.32 m		H=4.18m	×	3	=	12.54 m		H=4.78m	×	10	=	47.80 m		H=5.38m	×	1	=	5.38 m		H=5.98m	×	3	=	17.94 m		H=6.58m	×	2	=	13.16 m		H=7.18m	×	5	=	35.90 m		H=7.78m	×	2	=	15.56 m		H=8.38m	×	3	=	25.14 m		H=8.98m	×	5	=	44.90 m		H=9.58m	×	3	=	28.74 m		H=10.18m	×	3	=	30.54 m		パネル幅		箇所				L=0.20m	×	12	=	2.40 m		L=1.40m	×	8	=	11.20 m		L=1.45m	×	14	=	20.30 m		L=1.95m	×	4	=	7.80 m		L=2.67m	×	7	=	18.69 m		L=2.70m	×	165	=	445.50 m						ΣL =	812.63 m	900.0 m
壁 高		箇所																																																																																																																																																	
H=1.18m	×	4	=	4.72 m																																																																																																																																															
H=1.78m	×	3	=	5.34 m																																																																																																																																															
H=2.38m	×	2	=	4.76 m																																																																																																																																															
H=3.58m	×	4	=	14.32 m																																																																																																																																															
H=4.18m	×	3	=	12.54 m																																																																																																																																															
H=4.78m	×	10	=	47.80 m																																																																																																																																															
H=5.38m	×	1	=	5.38 m																																																																																																																																															
H=5.98m	×	3	=	17.94 m																																																																																																																																															
H=6.58m	×	2	=	13.16 m																																																																																																																																															
H=7.18m	×	5	=	35.90 m																																																																																																																																															
H=7.78m	×	2	=	15.56 m																																																																																																																																															
H=8.38m	×	3	=	25.14 m																																																																																																																																															
H=8.98m	×	5	=	44.90 m																																																																																																																																															
H=9.58m	×	3	=	28.74 m																																																																																																																																															
H=10.18m	×	3	=	30.54 m																																																																																																																																															
パネル幅		箇所																																																																																																																																																	
L=0.20m	×	12	=	2.40 m																																																																																																																																															
L=1.40m	×	8	=	11.20 m																																																																																																																																															
L=1.45m	×	14	=	20.30 m																																																																																																																																															
L=1.95m	×	4	=	7.80 m																																																																																																																																															
L=2.67m	×	7	=	18.69 m																																																																																																																																															
L=2.70m	×	165	=	445.50 m																																																																																																																																															
				ΣL =	812.63 m																																																																																																																																														
目地用プレキャスト版	40×250×600	<table> <tr> <td>壁高</td> <td>箇所</td> <td>箇所当り枚数</td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>H=9.58m</td> <td>1</td> <td>×</td> <td>16</td> <td>= 16 枚</td> </tr> <tr> <td>H=10.18m</td> <td>1</td> <td>×</td> <td>17</td> <td>= 17 枚</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td>Σn = 33 枚</td> </tr> </table>	壁高	箇所	箇所当り枚数			H=9.58m	1	×	16	= 16 枚	H=10.18m	1	×	17	= 17 枚					Σn = 33 枚	33 枚																																																																																																																												
壁高	箇所	箇所当り枚数																																																																																																																																																	
H=9.58m	1	×	16	= 16 枚																																																																																																																																															
H=10.18m	1	×	17	= 17 枚																																																																																																																																															
				Σn = 33 枚																																																																																																																																															
ジベルピン		<p>パネル1枚当り個数</p> <p>パネル枚数 198 × 2 = 396 個</p> <p>※天端パネル、コーナーパネルを除く。</p>	396 個																																																																																																																																																

5-3. 独立防護柵工

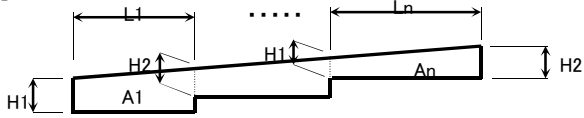
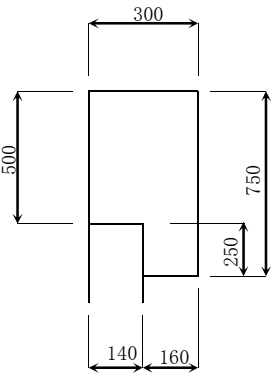
細 別	規 格	計 算 式	数 量
独立防護柵工	C種		
延 長			128.820 m
コンクリート	24-8-25BB		94.296 m ³
型 枠			189.541 m ²
目地材	エラストイト		9.516 m ²
均しコンクリート	18-8-25BB		13.913 m ³
均しコンクリート型枠			13.098 m ²
基礎碎石	クラッシュヤードラン		97.517 m ³
発泡スチロール	50×500		129 枚
コンクリートヒンジ用ゴム	10×300		129 枚
鉄筋	SD345	D13	6569.8 kg

細別	規格	計算式	数量
		<p>【断面形状】</p>  <p>延長 = 128.820 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所 = 13 箇所</p> <p>断面積 $0.730 \times 0.400 + 0.400 \times 1.100 = 0.732 \text{ m}^2$</p>	
延長			128.820 m
コンクリート	24-8-25BB	断面積 延長 $V = 0.732 \times 128.820 = 94.296 \text{ m}^3$	94.296 m ³
型枠		断面積 箇所数 妻部 A1 = $0.732 \times 2 = 1.464 \text{ m}^2$ 前面 背面1 背面2 前背面 A2 = $(0.730 + 0.330 + 0.400) \times 128.820 = 188.077 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 189.541 \text{ m}^2$	189.541 m ²
目地材	t=20mm エラストイト	断面積 目地箇所 $A = 0.732 \times 13 = 9.516 \text{ m}^2$	9.516 m ²
均しコンクリート	18-8-25BB	高さ 幅 延長 $V = 0.100 \times 1.080 \times 128.820 = 13.913 \text{ m}^3$	13.913 m ³
均しコンクリート型枠		高さ 均しコン幅 箇所数 妻部 $0.100 \times 1.080 \times 2 = 0.216 \text{ m}^2$ 均しコン高 延長 前背面 $0.100 \times 128.820 = 12.882 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 13.098 \text{ m}^2$	13.098 m ²
基礎碎石	クラッシュラン	均しコン幅 高さ $A1 = 1.080 \times 0.400 = 0.432 \text{ m}^2$ $A2 = (0.900 + 0.400) \times 0.500 / 2 = 0.325 \text{ m}^2$ $A = (0.432 + 0.325) \times 128.820 = 97.517 \text{ m}^3$ 	97.517 m ³

細 別	規 格	計 算 式	数 量
発泡スチロール	50×500	$L = 128.820 \text{ m}$ 1m当り1枚 枚数に換算 → 129 枚	129 枚
コンクリート ヒンジ用ゴム	10×300	$L = 128.820 \text{ m}$ 1m当り1枚 枚数に換算 → 129 枚	129 枚
鉄筋	SD345	$D13 = 51.0 \text{ kg} \times 128.820 \text{ m} = 6569.8 \text{ kg}$ 防護柵基礎工詳細図参照	6,569.8 kg

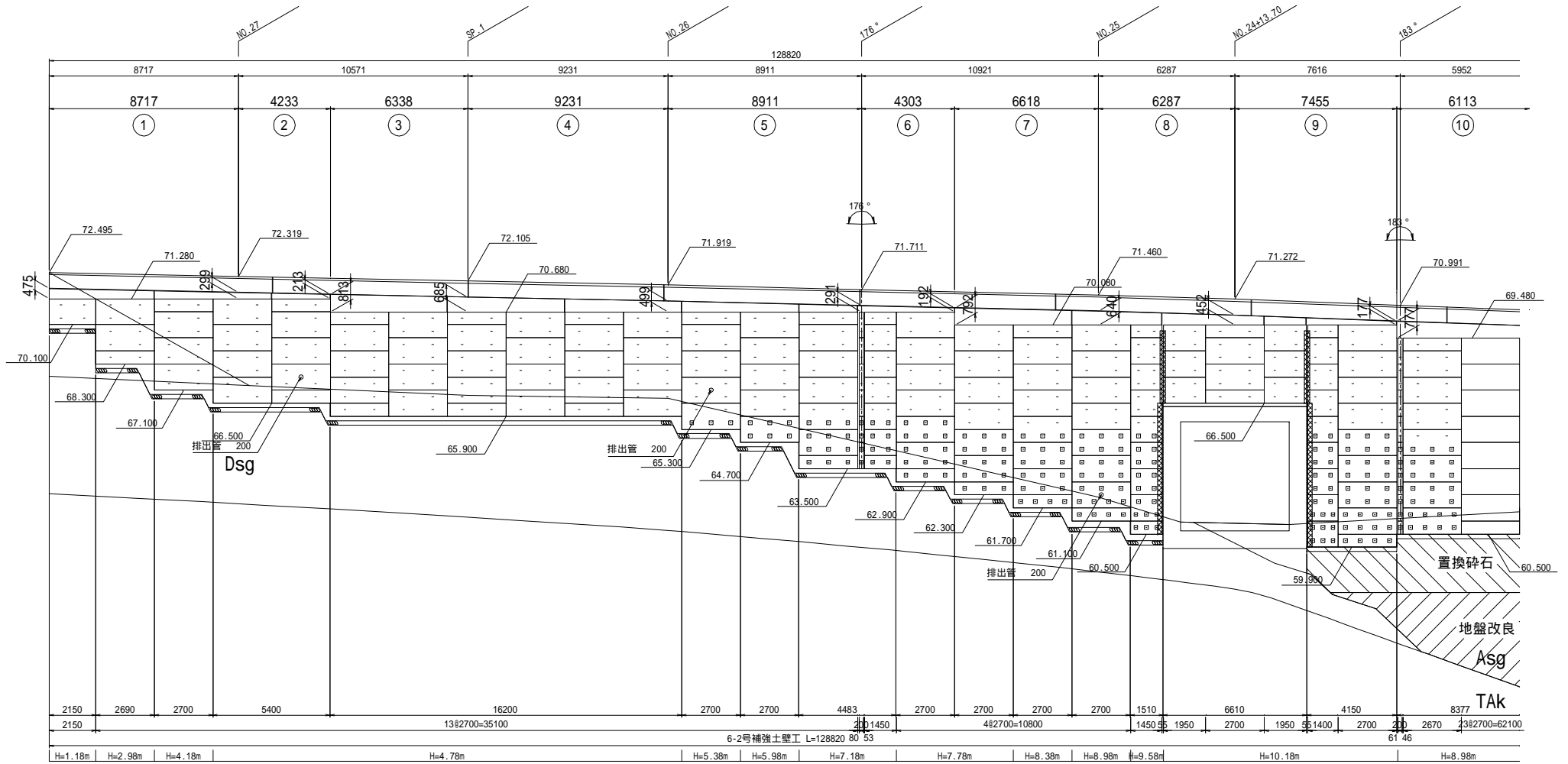
5-4. 笠石コンクリート工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
笠石コンクリート工 (配筋) コンクリート 型 枠 目地材 足 場 鉄 筋	24-8-25BB 一般構造用型枠 t=20mm ブラケット足場 D13(SD345)		24.476 m ³ 161.405 m ² 5.130 m ² 1663.9 kg

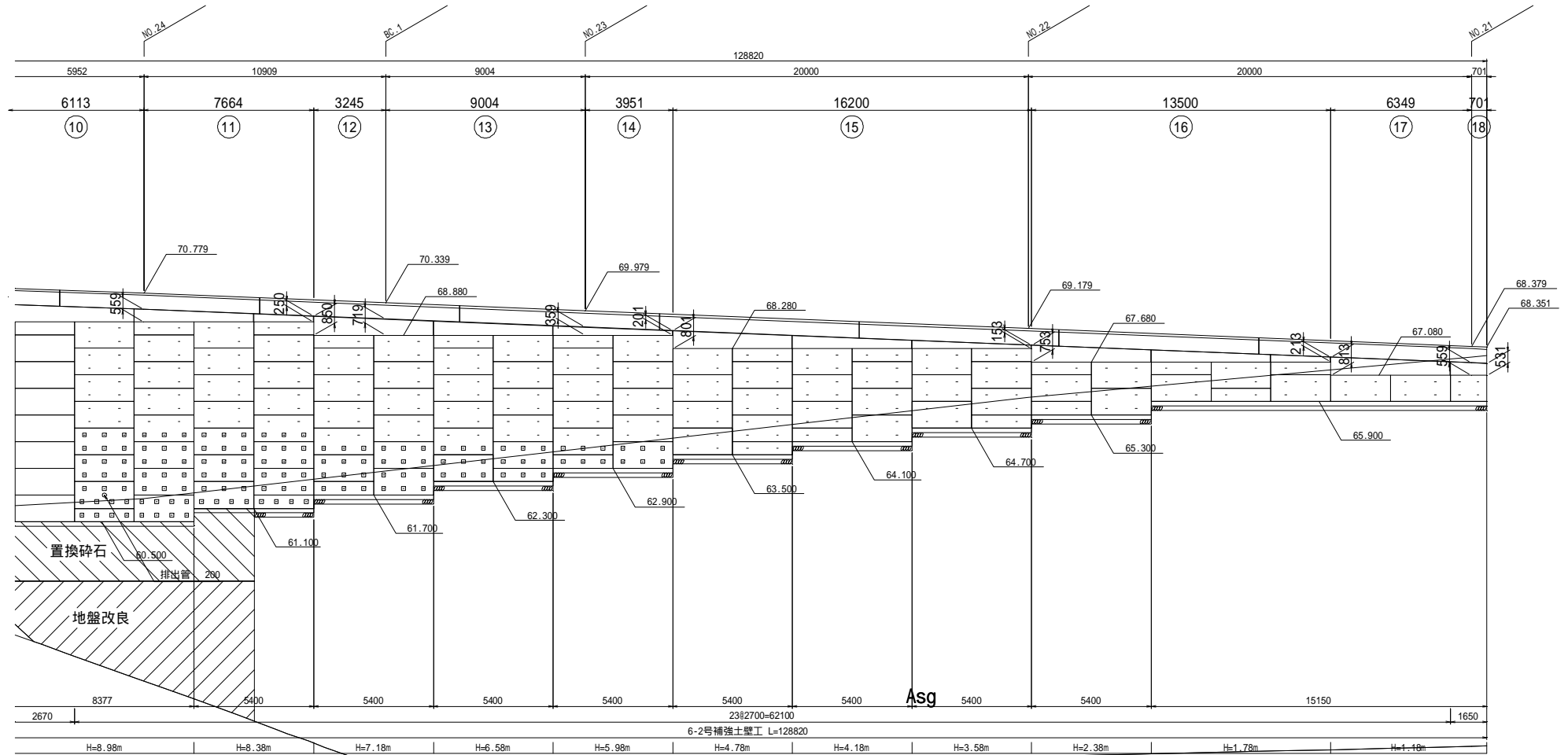
細別	規格	計算式	数量																																																																																																																																																																								
	W=300mm	<p>【笠コン形状】</p>  <p>笠コン面積算出式 $\Sigma(H1+H2) \times Ln / 2$</p> <p>【平均H算出】</p> <table border="0" style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <thead> <tr> <th style="width: 5%;"></th> <th style="width: 10%;"></th> <th style="width: 15%;">H1</th> <th style="width: 15%;">H2</th> <th style="width: 15%;">L</th> <th style="width: 10%;"></th> <th style="width: 10%;"></th> <th style="width: 10%;"></th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1)</td><td>A1 =</td><td>(0.475 + 0.299)</td><td>×</td><td>8.717</td><td>/</td><td>2 =</td><td>3.373 m²</td></tr> <tr><td>2)</td><td>A2 =</td><td>(0.299 + 0.213)</td><td>×</td><td>4.233</td><td>/</td><td>2 =</td><td>1.084 m²</td></tr> <tr><td>3)</td><td>A3 =</td><td>(0.813 + 0.685)</td><td>×</td><td>6.338</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.747 m²</td></tr> <tr><td>4)</td><td>A4 =</td><td>(0.685 + 0.499)</td><td>×</td><td>9.231</td><td>/</td><td>2 =</td><td>5.465 m²</td></tr> <tr><td>5)</td><td>A5 =</td><td>(0.499 + 0.291)</td><td>×</td><td>8.911</td><td>/</td><td>2 =</td><td>3.520 m²</td></tr> <tr><td>6)</td><td>A6 =</td><td>(0.291 + 0.192)</td><td>×</td><td>4.303</td><td>/</td><td>2 =</td><td>1.039 m²</td></tr> <tr><td>7)</td><td>A7 =</td><td>(0.792 + 0.640)</td><td>×</td><td>6.618</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.738 m²</td></tr> <tr><td>8)</td><td>A8 =</td><td>(0.640 + 0.452)</td><td>×</td><td>6.287</td><td>/</td><td>2 =</td><td>3.433 m²</td></tr> <tr><td>9)</td><td>A9 =</td><td>(0.452 + 0.177)</td><td>×</td><td>7.455</td><td>/</td><td>2 =</td><td>2.345 m²</td></tr> <tr><td>10)</td><td>A10 =</td><td>(0.777 + 0.559)</td><td>×</td><td>6.113</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.083 m²</td></tr> <tr><td>11)</td><td>A11 =</td><td>(0.559 + 0.250)</td><td>×</td><td>7.664</td><td>/</td><td>2 =</td><td>3.100 m²</td></tr> <tr><td>12)</td><td>A12 =</td><td>(0.850 + 0.719)</td><td>×</td><td>3.245</td><td>/</td><td>2 =</td><td>2.546 m²</td></tr> <tr><td>13)</td><td>A13 =</td><td>(0.719 + 0.359)</td><td>×</td><td>9.004</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.853 m²</td></tr> <tr><td>14)</td><td>A14 =</td><td>(0.359 + 0.201)</td><td>×</td><td>3.951</td><td>/</td><td>2 =</td><td>1.106 m²</td></tr> <tr><td>15)</td><td>A15 =</td><td>(0.801 + 0.153)</td><td>×</td><td>16.200</td><td>/</td><td>2 =</td><td>7.727 m²</td></tr> <tr><td>16)</td><td>A16 =</td><td>(0.753 + 0.213)</td><td>×</td><td>13.500</td><td>/</td><td>2 =</td><td>6.521 m²</td></tr> <tr><td>17)</td><td>A17 =</td><td>(0.813 + 0.559)</td><td>×</td><td>6.349</td><td>/</td><td>2 =</td><td>4.355 m²</td></tr> <tr><td>18)</td><td>A18 =</td><td>(0.559 + 0.531)</td><td>×</td><td>0.701</td><td>/</td><td>2 =</td><td>0.382 m²</td></tr> <tr> <td colspan="2"></td> <td colspan="2" style="text-align: center;">$\Sigma L = 128.820 \text{ m}$</td> <td colspan="2"></td> <td colspan="2" style="text-align: center;">$\Sigma A = 64.417 \text{ m}^2$</td> </tr> <tr> <td colspan="2"></td> <td colspan="2" style="text-align: center;">平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 64.417 / 128.820 = 0.500 \text{ m}$</td> <td colspan="2"></td> <td colspan="2"></td> </tr> </tbody> </table>			H1	H2	L				1)	A1 =	(0.475 + 0.299)	×	8.717	/	2 =	3.373 m ²	2)	A2 =	(0.299 + 0.213)	×	4.233	/	2 =	1.084 m ²	3)	A3 =	(0.813 + 0.685)	×	6.338	/	2 =	4.747 m ²	4)	A4 =	(0.685 + 0.499)	×	9.231	/	2 =	5.465 m ²	5)	A5 =	(0.499 + 0.291)	×	8.911	/	2 =	3.520 m ²	6)	A6 =	(0.291 + 0.192)	×	4.303	/	2 =	1.039 m ²	7)	A7 =	(0.792 + 0.640)	×	6.618	/	2 =	4.738 m ²	8)	A8 =	(0.640 + 0.452)	×	6.287	/	2 =	3.433 m ²	9)	A9 =	(0.452 + 0.177)	×	7.455	/	2 =	2.345 m ²	10)	A10 =	(0.777 + 0.559)	×	6.113	/	2 =	4.083 m ²	11)	A11 =	(0.559 + 0.250)	×	7.664	/	2 =	3.100 m ²	12)	A12 =	(0.850 + 0.719)	×	3.245	/	2 =	2.546 m ²	13)	A13 =	(0.719 + 0.359)	×	9.004	/	2 =	4.853 m ²	14)	A14 =	(0.359 + 0.201)	×	3.951	/	2 =	1.106 m ²	15)	A15 =	(0.801 + 0.153)	×	16.200	/	2 =	7.727 m ²	16)	A16 =	(0.753 + 0.213)	×	13.500	/	2 =	6.521 m ²	17)	A17 =	(0.813 + 0.559)	×	6.349	/	2 =	4.355 m ²	18)	A18 =	(0.559 + 0.531)	×	0.701	/	2 =	0.382 m ²			$\Sigma L = 128.820 \text{ m}$				$\Sigma A = 64.417 \text{ m}^2$				平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 64.417 / 128.820 = 0.500 \text{ m}$						
		H1	H2	L																																																																																																																																																																							
1)	A1 =	(0.475 + 0.299)	×	8.717	/	2 =	3.373 m ²																																																																																																																																																																				
2)	A2 =	(0.299 + 0.213)	×	4.233	/	2 =	1.084 m ²																																																																																																																																																																				
3)	A3 =	(0.813 + 0.685)	×	6.338	/	2 =	4.747 m ²																																																																																																																																																																				
4)	A4 =	(0.685 + 0.499)	×	9.231	/	2 =	5.465 m ²																																																																																																																																																																				
5)	A5 =	(0.499 + 0.291)	×	8.911	/	2 =	3.520 m ²																																																																																																																																																																				
6)	A6 =	(0.291 + 0.192)	×	4.303	/	2 =	1.039 m ²																																																																																																																																																																				
7)	A7 =	(0.792 + 0.640)	×	6.618	/	2 =	4.738 m ²																																																																																																																																																																				
8)	A8 =	(0.640 + 0.452)	×	6.287	/	2 =	3.433 m ²																																																																																																																																																																				
9)	A9 =	(0.452 + 0.177)	×	7.455	/	2 =	2.345 m ²																																																																																																																																																																				
10)	A10 =	(0.777 + 0.559)	×	6.113	/	2 =	4.083 m ²																																																																																																																																																																				
11)	A11 =	(0.559 + 0.250)	×	7.664	/	2 =	3.100 m ²																																																																																																																																																																				
12)	A12 =	(0.850 + 0.719)	×	3.245	/	2 =	2.546 m ²																																																																																																																																																																				
13)	A13 =	(0.719 + 0.359)	×	9.004	/	2 =	4.853 m ²																																																																																																																																																																				
14)	A14 =	(0.359 + 0.201)	×	3.951	/	2 =	1.106 m ²																																																																																																																																																																				
15)	A15 =	(0.801 + 0.153)	×	16.200	/	2 =	7.727 m ²																																																																																																																																																																				
16)	A16 =	(0.753 + 0.213)	×	13.500	/	2 =	6.521 m ²																																																																																																																																																																				
17)	A17 =	(0.813 + 0.559)	×	6.349	/	2 =	4.355 m ²																																																																																																																																																																				
18)	A18 =	(0.559 + 0.531)	×	0.701	/	2 =	0.382 m ²																																																																																																																																																																				
		$\Sigma L = 128.820 \text{ m}$				$\Sigma A = 64.417 \text{ m}^2$																																																																																																																																																																					
		平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 64.417 / 128.820 = 0.500 \text{ m}$																																																																																																																																																																									
		<p>【断面形状】</p>  <p>全延長 L = 128.820 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所数 = 27 箇所</p> <p>笠石コンクリート断面積(平均高さ) $S = 0.500 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160 = 0.190 \text{ m}^2$</p>																																																																																																																																																																									
コンクリート	24-8-25BB	<p>断面積 延長</p> <p>V = 0.190 × 128.820 = 24.476 m³</p>	24.476 m ³																																																																																																																																																																								

細別	規格	計 算 式	数 量																																
型 枠		$\begin{aligned} \text{前背面 } A1 &= (\text{前面高 } 0.500 + \text{背面高 } 0.750) \times \text{延長 } 128.820 = 161.025 \text{ m}^2 \\ \text{妻部 } A2 &= \text{断面積 } 0.190 \times \text{箇所 } 2 = 0.380 \text{ m}^2 \\ \Sigma A &= 161.405 \text{ m}^2 \end{aligned}$	161.405 m ²																																
目地材	t=20mm エラストイト	$A = 0.190 \times 27 \text{ 箇所} = 5.130 \text{ m}^2$	5.130 m ²																																
足 場	ブラケット足場	$L = \text{m}$	m																																
鉄 筋	D13 SD345	$W = 69.751 \times 128.82 \div 5.40 = 1663.9 \text{ kg}$ <p>【鉄筋断面形状(凡例図)】</p> <p> $S1 = 500 + 472 = 972$ $S2 = 500 + 287 = 787$ </p> <p>5.4m当たり</p> <table border="0"> <tr> <td>(S1)</td> <td>0.972 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>19 本</td> <td>=</td> <td>18.376 kg</td> </tr> <tr> <td>(S2)</td> <td>0.787 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>19 本</td> <td>=</td> <td>14.878 kg</td> </tr> <tr> <td>(S3)</td> <td>5.240 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>7 本</td> <td>=</td> <td>36.497 kg</td> </tr> <tr> <td colspan="7" style="text-align: right;">$\Sigma W =$</td> <td>69.751 kg</td> </tr> </table>	(S1)	0.972 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	18.376 kg	(S2)	0.787 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	14.878 kg	(S3)	5.240 m	×	0.995 kg/m	×	7 本	=	36.497 kg	$\Sigma W =$							69.751 kg	1663.9 kg
(S1)	0.972 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	18.376 kg																												
(S2)	0.787 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	14.878 kg																												
(S3)	5.240 m	×	0.995 kg/m	×	7 本	=	36.497 kg																												
$\Sigma W =$							69.751 kg																												

笠石コンクリート寸法図 (1)



笠石コンクリート寸法図 (2)



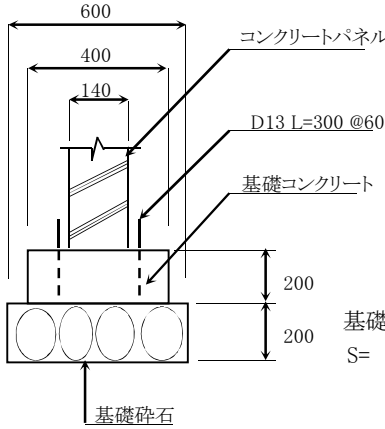
5-5. 基礎工

細 別	規 格	計 算 式				数 量																								
基礎工 延長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB	<table border="1"> <thead> <tr> <th>TYPE-1</th> <th>TYPE-2</th> <th>TYPE-3</th> <th>TYPE-4</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>69.770</td> <td>42.257</td> <td>12.583</td> <td>4.210</td> </tr> <tr> <td>5.906</td> <td>5.809</td> <td>3.692</td> <td>1.894</td> </tr> <tr> <td>32.008</td> <td>22.003</td> <td>11.390</td> <td>5.188</td> </tr> <tr> <td>69.4</td> <td>42.0</td> <td>16.7</td> <td>7.0</td> </tr> <tr> <td>37.356</td> <td>20.400</td> <td>11.383</td> <td>4.692</td> </tr> </tbody> </table>				TYPE-1	TYPE-2	TYPE-3	TYPE-4	69.770	42.257	12.583	4.210	5.906	5.809	3.692	1.894	32.008	22.003	11.390	5.188	69.4	42.0	16.7	7.0	37.356	20.400	11.383	4.692	128.820 m
		TYPE-1	TYPE-2	TYPE-3	TYPE-4																									
	69.770	42.257	12.583	4.210																										
	5.906	5.809	3.692	1.894																										
	32.008	22.003	11.390	5.188																										
	69.4	42.0	16.7	7.0																										
37.356	20.400	11.383	4.692																											
D13(SD295) クラッシュャーラン					17.301 m ³																									
					70.589 m ²																									
					135.1 kg																									
					73.831 m ²																									

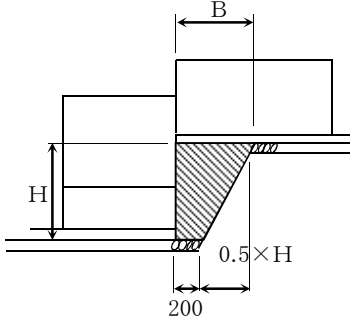
<TYPE-1>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-1	69.770 m 5.906 m ³ 32.008 m ² 69.4 kg 37.356 m ²

<TYPE-1>

細別	規格	計算式	数量
		<p>TYPE-1 200t×400W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 S= 0.400 × 0.200 = 0.080 m²</p>	
延長		L = 69.770 m	69.770 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 V1 = 0.080 × 69.770 = 5.582 m³</p> <p>段差部</p> <p>段差高さ コンクリート体積</p> <p>【H= 0.600 m】 V2 = 0.084 × 1箇所 = 0.084 m³</p> <p>【H= 1.200 m】 V2 = 0.240 × 1箇所 = 0.240 m³</p> <p>ΣV2 = 0.324 m³</p> <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部</p> <p>合計 ΣV = 5.582 + 0.324 = 5.906 m³</p>	5.906 m ³
型枠		<p>前背面部 高さ 延長 A1 = (0.200 × 69.770) × 2 = 27.908 m²</p> <p>妻部 断面積 箇所 A2 = 0.080 × 22 = 1.760 m²</p> <p>段差部 段差高さ 型枠面積</p> <p>【H= 0.600 m】 A3 = 0.660 × 1箇所 = 0.660 m²</p> <p>【H= 1.200 m】 A3 = 1.680 × 1箇所 = 1.680 m²</p> <p>ΣA2 = 2.340 m²</p> <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部</p> <p>合計 ΣA = 27.908 + 1.760 + 2.340 = 32.008 m²</p>	32.008 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	W = 69.770 / 0.600 × 0.300 × 0.995 × 2 = 69.4 kg	69.4 kg

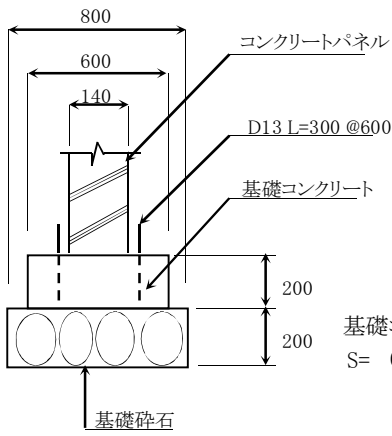
<TYPE-1>

細別	規格	計算式	数量																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 0.600 \times 63.160 = 37.896 \text{ m}^2$ <p>段差部</p> <p>段差高さ 控除延長 m</p> <p>【H= 0.600 m】 0.300 × 1ヶ所 = 0.300 m</p> <p>【H= 1.200 m】 0.600 × 1ヶ所 = 0.600 m</p> <hr/> <p>ΣL = 0.900 m</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A2 = 0.600 \times 0.900 = 0.540 \text{ m}^2$ <p>全長 段差部</p> $A1 - A2 = 37.896 - 0.540 = 37.356 \text{ m}^2$	37.356 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="494 1209 1157 1377"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>1</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td>1</td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H / 2$ <p>1) コンクリート体積</p> <p>段差部面積 基礎幅</p> <p>タイプA 0.210 × 0.40 = 0.084 m³</p> <p>タイプB 0.600 × 0.40 = 0.240 m³</p> <p>タイプC 1.170 × 0.40 = 0.468 m³</p> <p>タイプD 1.920 × 0.40 = 0.768 m³</p> <p>2) 型枠面積</p> <p>段差部面積前背面 段差部妻型面積</p> <p>タイプA 0.210 × 2 + 0.600 × 0.40 = 0.660 m²</p> <p>タイプB 0.600 × 2 + 1.200 × 0.40 = 1.680 m²</p> <p>タイプC 1.170 × 2 + 1.800 × 0.40 = 3.060 m²</p> <p>タイプD 1.920 × 2 + 2.400 × 0.40 = 4.800 m²</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	1	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600	1	タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	1																												
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600	1																												
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																													
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

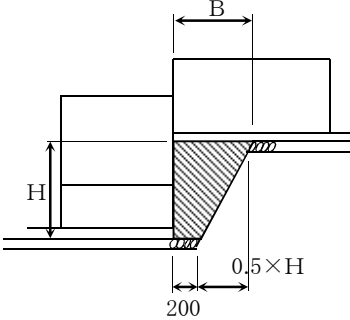
<TYPE-2>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-2	42.257 m 5.809 m ³ 22.003 m ² 42.0 kg 20.400 m ²

<TYPE-2>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
		<p>TYPE-2 200t×600W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 0.600 \times 0.200 = 0.120 \text{ m}^2$</p>	
延長		$L = 42.257 \text{ m}$	42.257 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長</p> $V1 = 0.120 \times 42.257 = 5.071 \text{ m}^3$ <p>段差部</p> <p>段差高さ コンクリート体積</p> <p>【H= 0.600 m】 $V2 = 0.126 \times 3 \text{ 箇所} = 0.378 \text{ m}^3$</p> <p>【H= 1.200 m】 $V2 = 0.360 \times 1 \text{ 箇所} = 0.360 \text{ m}^3$</p> <hr/> $\Sigma V2 = 0.738 \text{ m}^3$ <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部</p> <p>合計 $\Sigma V = 5.071 + 0.738 = 5.809 \text{ m}^3$</p>	5.809 m ³
型 枠		<p>前背面部 高さ 延長</p> $A1 = (0.200 \times 42.257) \times 2 = 16.903 \text{ m}^2$ <p>妻部 断面積 箇所</p> $A2 = 0.120 \times 7 = 0.840 \text{ m}^2$ <p>段差部 段差高さ 型枠面積</p> <p>【H= 0.600 m】 $A3 = 0.780 \times 3 \text{ 箇所} = 2.340 \text{ m}^2$</p> <p>【H= 1.200 m】 $A3 = 1.920 \times 1 \text{ 箇所} = 1.920 \text{ m}^2$</p> <hr/> $\Sigma A2 = 4.260 \text{ m}^2$ <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部</p> <p>合計 $\Sigma A = 16.903 + 0.840 + 4.260 = 22.003 \text{ m}^2$</p>	22.003 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 42.257 / 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 42.0 \text{ kg}$	42.0 kg

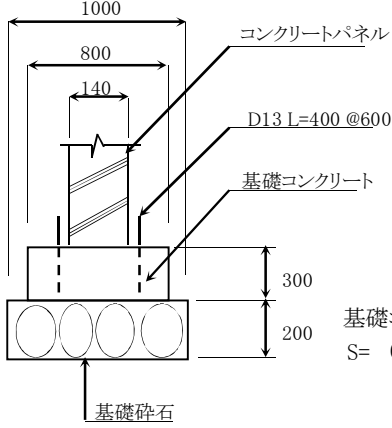
<TYPE-2>

細別	規格	計算式	数量																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 0.800 \times 27.000 = 21.600 \text{ m}^2$ <p>段差部</p> <p>段差高さ 控除延長 m</p> <p>【H= 0.600 m】 0.300 × 3 ヶ所 = 0.900 m</p> <p>【H= 1.200 m】 0.600 × 1 ヶ所 = 0.600 m</p> <hr/> $\Sigma L = 1.500 \text{ m}$ <p>基礎碎石幅 延長</p> $A2 = 0.800 \times 1.500 = 1.200 \text{ m}^2$ <p>全長 段差部</p> $A1 - A2 = 21.600 - 1.200 = 20.400 \text{ m}^2$	20.400 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="497 1209 1161 1384"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>3</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td>1</td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H / 2$ <p>1) コンクリート体積</p> <p>段差部面積 基礎幅</p> <p>タイプA 0.210 × 0.60 = 0.126 m³</p> <p>タイプB 0.600 × 0.60 = 0.360 m³</p> <p>タイプC 1.170 × 0.60 = 0.702 m³</p> <p>タイプD 1.920 × 0.60 = 1.152 m³</p> <p>2) 型枠面積</p> <p>段差部面積前背面 段差部妻型面積</p> <p>タイプA 0.210 × 2 + 0.600 × 0.60 = 0.780 m²</p> <p>タイプB 0.600 × 2 + 1.200 × 0.60 = 1.920 m²</p> <p>タイプC 1.170 × 2 + 1.800 × 0.60 = 3.420 m²</p> <p>タイプD 1.920 × 2 + 2.400 × 0.60 = 5.280 m²</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	3	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600	1	タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	3																												
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600	1																												
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																													
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

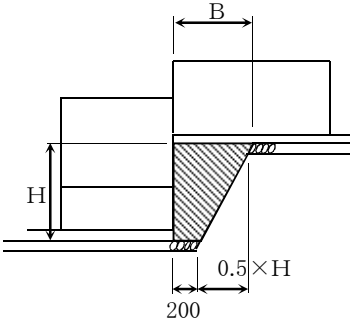
<TYPE-3>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-3	12.583 m 3.692 m ³ 11.390 m ² 16.7 kg 11.383 m ²

<TYPE-3>

細別	規格	計算式	数量
		<p>TYPE-3 300t×800W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 0.800 \times 0.300 = 0.240 \text{ m}^2$</p>	
延長		$L = 12.583 \text{ m}$	12.583 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 $V1 = 0.240 \times 12.583 = 3.020 \text{ m}^3$</p> <p>段差部 段差高さ コンクリート体積 【H= 0.600 m】 $V2 = 0.168 \times 4 \text{ 箇所} = 0.672 \text{ m}^3$ $\Sigma V2 = 0.672 \text{ m}^3$</p> <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部 合計 $\Sigma V = 3.020 + 0.672 = 3.692 \text{ m}^3$</p>	3.692 m ³
型枠		<p>高さ 延長 前背面部 $A1 = (0.300 \times 12.583) \times 2 = 7.550 \text{ m}^2$</p> <p>断面積 箇所 妻部 $A2 = 0.240 \times 1 = 0.240 \text{ m}^2$</p> <p>段差部 段差高さ 型枠面積 【H= 0.600 m】 $A3 = 0.900 \times 4 \text{ 箇所} = 3.600 \text{ m}^2$ $\Sigma A2 = 3.600 \text{ m}^2$</p> <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部 合計 $\Sigma A = 7.550 + 0.240 + 3.600 = 11.390 \text{ m}^2$</p>	11.390 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 12.583 \text{ / } 0.600 \times 0.400 \times 0.995 \times 2 = 16.7 \text{ kg}$	16.7 kg

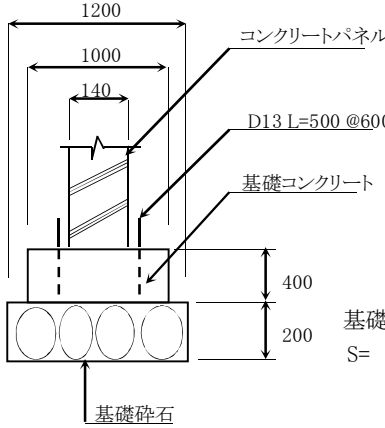
<TYPE-3>

細別	規格	計算式	数量																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 1.000 \times 12.583 = 12.583 \text{ m}^2$ <p>段差部</p> <p>段差高さ 控除延長 m</p> <p>【H= 0.600 m】 0.300 × 4ヶ所 = 1.200 m</p> <hr/> $\Sigma L = 1.200 \text{ m}$ <p>基礎碎石幅 延長</p> $A2 = 1.000 \times 1.200 = 1.200 \text{ m}^2$ <p>全長 段差部</p> $A1 - A2 = 12.583 - 1.200 = 11.383 \text{ m}^2$	11.383 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="496 1173 1158 1346"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>4</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H / 2$ <p>1) コンクリート体積</p> <p>段差部面積 基礎幅</p> <p>タイプA 0.210 × 0.80 = 0.168 m³</p> <p>タイプB 0.600 × 0.80 = 0.480 m³</p> <p>タイプC 1.170 × 0.80 = 0.936 m³</p> <p>タイプD 1.920 × 0.80 = 1.536 m³</p> <p>2) 型枠面積</p> <p>段差部面積前背面 段差部妻型面積</p> <p>タイプA 0.210 × 2 + 0.600 × 0.80 = 0.900 m²</p> <p>タイプB 0.600 × 2 + 1.200 × 0.80 = 2.160 m²</p> <p>タイプC 1.170 × 2 + 1.800 × 0.80 = 3.780 m²</p> <p>タイプD 1.920 × 2 + 2.400 × 0.80 = 5.760 m²</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	4	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600		タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	4																												
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600																													
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																													
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

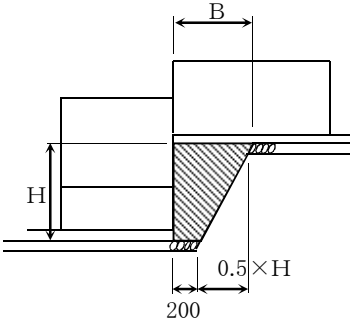
<TYPE-4>

細 別	規 格	計 算 式	数 量
基礎工 延 長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-4	4.210 m 1.894 m ³ 5.188 m ² 7.0 kg 4.692 m ²

<TYPE-4>

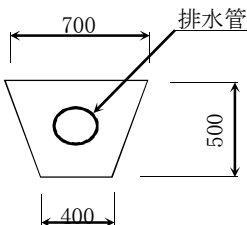
細別	規格	計算式	数量
		<p>TYPE-4 400t×1000W 勾配 1: 0.5</p> <p>【断面形状】</p>  <p>基礎コンクリート断面積 $S = 1.000 \times 0.400 = 0.400 \text{ m}^2$</p>	
延長		$L = 4.210 \text{ m}$	4.210 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長 $V1 = 0.400 \times 4.210 = 1.684 \text{ m}^3$</p> <p>段差部 段差高さ コンクリート体積 【H= 0.600 m】 $V2 = 0.210 \times 1 \text{ 箇所} = 0.210 \text{ m}^3$ $\Sigma V2 = 0.210 \text{ m}^3$</p> <p>※ コンクリート体積は、段差部数量を参照</p> <p>一般部 段差部 合計 $\Sigma V = 1.684 + 0.210 = 1.894 \text{ m}^3$</p>	1.894 m ³
型枠		<p>高さ 延長 前背面部 $A1 = (0.400 \times 4.210) \times 2 = 3.368 \text{ m}^2$</p> <p>断面積 箇所 妻部 $A2 = 0.400 \times 2 = 0.800 \text{ m}^2$</p> <p>段差部 段差高さ 型枠面積 【H= 0.600 m】 $A3 = 1.020 \times 1 \text{ 箇所} = 1.020 \text{ m}^2$ $\Sigma A2 = 1.020 \text{ m}^2$</p> <p>※ 型枠面積は、段差部数量を参照</p> <p>前背面部 妻部 段差部 合計 $\Sigma A = 3.368 + 0.800 + 1.020 = 5.188 \text{ m}^2$</p>	5.188 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 4.210 \text{ / } 0.600 \times 0.500 \times 0.995 \times 2 = 7.0 \text{ kg}$	7.0 kg

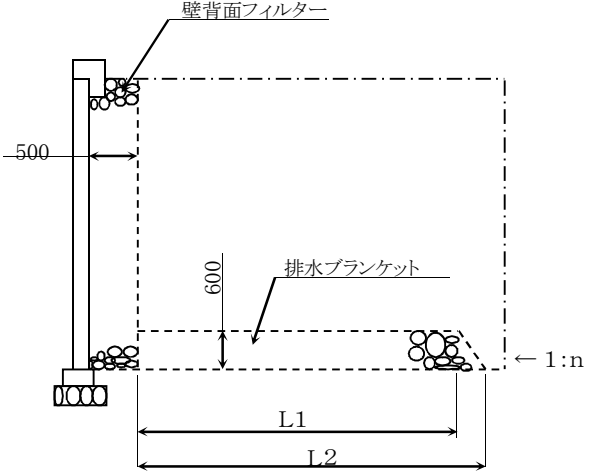
<TYPE-4>

細別	規格	計算式	数量																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 1.200 \times 4.210 = 5.052 \text{ m}^2$ <p>段差部</p> <p>段差高さ 控除延長 m</p> <p>【H= 0.600 m】 0.300 × 1ヶ所 = 0.300 m</p> <hr/> <p>ΣL = 0.300 m</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A2 = 1.200 \times 0.300 = 0.360 \text{ m}^2$ <p>全長 段差部</p> $A1 - A2 = 5.052 - 0.360 = 4.692 \text{ m}^2$	4.692 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1" data-bbox="496 1173 1158 1346"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td>1</td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H / 2$ <p>1) コンクリート体積</p> <p>段差部面積 基礎幅</p> <p>タイプA 0.210 × 1.00 = 0.210 m³</p> <p>タイプB 0.600 × 1.00 = 0.600 m³</p> <p>タイプC 1.170 × 1.00 = 1.170 m³</p> <p>タイプD 1.920 × 1.00 = 1.920 m³</p> <p>2) 型枠面積</p> <p>段差部面積前背面 段差部妻型面積</p> <p>タイプA 0.210 × 2 + 0.600 × 1.00 = 1.020 m²</p> <p>タイプB 0.600 × 2 + 1.200 × 1.00 = 2.400 m²</p> <p>タイプC 1.170 × 2 + 1.800 × 1.00 = 4.140 m²</p> <p>タイプD 1.920 × 2 + 2.400 × 1.00 = 6.240 m²</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	1	タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600		タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170		タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210	1																												
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600																													
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170																													
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

5-6. 地下排水工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
地下排水工			
有孔管	TM-200		150.000 m
無孔管	φ 200		45.000 m
碎石			35.819 m ³
継ぎ手材	直管継手		7 個
	T字管継手	TM-200	7 個
	端末キャップ	TM-200	4 個
壁背面フィルター	粒調碎石		337.138 m ³
排水ブランケット	粒調碎石		350.472 m ³

細別	規格	計算式	数量
		各種1m当り数量  1 地下排水工 (有孔管・無孔管・排水マット) L = 1.000 m 2 碎石 $\{(0.70 + 0.40) \times 0.50 / 2\} \times 1.00 = 0.275$ $0.20 \times 0.20 \times 3.14 / 4 = 0.0314 \dots \text{管の面積}$ $0.275 - 0.0314 \quad V = 0.244 \text{ m}^3$	
有孔管	TM-200	L= 146.800 縦断排水 (5m単位に切上) = 150.000 m	= 146.800 m = 150.000 m
無孔管	φ200	L= 44.500 排出管 (5m単位に切上) = 45.000 m	= 44.500 m = 45.000 m
		『内訳』 【縦断排水】(L1) 有孔管 φ200 平面距離 高低差 $L1 = 129.400 + 17.400 = 146.800 \text{ m}$ 【排出管】(L2) 無孔管 φ200 長さ 箇所数 $6.000 \times 2 = 12.000 \text{ m}$ $6.500 \times 5 = 32.500 \text{ m}$ $\Sigma L2 = 44.500 \text{ m}$	
単粒碎石	S-40(3号)	V= 146.800 × 0.244 有孔管延長 断面積	= 35.819 m ³ 35.819 m ³
継ぎ手材	直管継手	N= (無孔管用)	= 7 個
	T字管継手	N=	= 7 個
	端末キャップ	N=	= 4 個

細別	規格	計算式	数量																																																																																																																																																																																																																																										
		フィルター材断面形状 																																																																																																																																																																																																																																											
壁背面フィルター	粒調碎石 M-30	$V = \frac{\text{壁面積} \times \text{フィルター層厚}}{\text{笠コン巻込高}} - \frac{\text{笠コン巻込厚} \times \text{延長}}{2} = 337.138 \text{ m}^3$	337.138 m ³																																																																																																																																																																																																																																										
排水ブランケット	粒調碎石 M-30	<table border="1" data-bbox="523 965 1310 1895"> <thead> <tr> <th>No</th> <th>壁高さ</th> <th>延長 (m)</th> <th>n 勾配</th> <th>L1 (m)</th> <th>L2 (m)</th> <th>層厚 (m)</th> <th>断面積 (m²)</th> <th>体積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1</td><td>H=1.18m</td><td>2.150</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>5.160</td></tr> <tr><td>2</td><td>H=2.98m</td><td>2.700</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>6.480</td></tr> <tr><td>3</td><td>H=4.18m</td><td>2.700</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>7.290</td></tr> <tr><td>4</td><td>H=4.78m</td><td>21.600</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>58.320</td></tr> <tr><td>5</td><td>H=5.38m</td><td>2.700</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>7.290</td></tr> <tr><td>6</td><td>H=5.98m</td><td>2.700</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>7.290</td></tr> <tr><td>7</td><td>H=7.18m</td><td>4.483</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>12.104</td></tr> <tr><td>8</td><td>H=7.78m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>14.580</td></tr> <tr><td>9</td><td>H=8.38m</td><td>2.700</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>7.290</td></tr> <tr><td>10</td><td>H=8.98m</td><td>2.700</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>7.290</td></tr> <tr><td>11</td><td>H=9.58m</td><td>1.500</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>4.050</td></tr> <tr><td>12</td><td>H=10.18m</td><td>6.610</td><td></td><td>7.500</td><td>7.500</td><td>0.600</td><td>4.500</td><td>29.745</td></tr> <tr><td>13</td><td>H=10.18m</td><td>4.150</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>11.205</td></tr> <tr><td>14</td><td>H=8.98m</td><td>8.377</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>22.618</td></tr> <tr><td>15</td><td>H=8.38m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>14.580</td></tr> <tr><td>16</td><td>H=7.18m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>14.580</td></tr> <tr><td>17</td><td>H=6.58m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>14.580</td></tr> <tr><td>18</td><td>H=5.98m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>14.580</td></tr> <tr><td>19</td><td>H=4.78m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>14.580</td></tr> <tr><td>20</td><td>H=4.18m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>14.580</td></tr> <tr><td>21</td><td>H=3.58m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>12.960</td></tr> <tr><td>22</td><td>H=2.38m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>12.960</td></tr> <tr><td>23</td><td>H=1.78m</td><td>8.100</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>19.440</td></tr> <tr><td>24</td><td>H=1.18m</td><td>7.050</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>16.920</td></tr> <tr> <td>合計</td> <td></td> <td>128.820</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>350.472</td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="528 1933 922 2063"> 【算定式】 断面積 = (L1 + L2) × H / 2 体積 = 断面積 × 延長 ※ H : 排水ブランケット層厚 </p>	No	壁高さ	延長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)	1	H=1.18m	2.150		4.000	4.000	0.600	2.400	5.160	2	H=2.98m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480	3	H=4.18m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	4	H=4.78m	21.600		4.500	4.500	0.600	2.700	58.320	5	H=5.38m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	6	H=5.98m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	7	H=7.18m	4.483		4.500	4.500	0.600	2.700	12.104	8	H=7.78m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	9	H=8.38m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	10	H=8.98m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290	11	H=9.58m	1.500		4.500	4.500	0.600	2.700	4.050	12	H=10.18m	6.610		7.500	7.500	0.600	4.500	29.745	13	H=10.18m	4.150		4.500	4.500	0.600	2.700	11.205	14	H=8.98m	8.377		4.500	4.500	0.600	2.700	22.618	15	H=8.38m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	16	H=7.18m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	17	H=6.58m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	18	H=5.98m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	19	H=4.78m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	20	H=4.18m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	21	H=3.58m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960	22	H=2.38m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960	23	H=1.78m	8.100		4.000	4.000	0.600	2.400	19.440	24	H=1.18m	7.050		4.000	4.000	0.600	2.400	16.920	合計		128.820						350.472	350.472 m ³
No	壁高さ	延長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)																																																																																																																																																																																																																																					
1	H=1.18m	2.150		4.000	4.000	0.600	2.400	5.160																																																																																																																																																																																																																																					
2	H=2.98m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480																																																																																																																																																																																																																																					
3	H=4.18m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290																																																																																																																																																																																																																																					
4	H=4.78m	21.600		4.500	4.500	0.600	2.700	58.320																																																																																																																																																																																																																																					
5	H=5.38m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290																																																																																																																																																																																																																																					
6	H=5.98m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290																																																																																																																																																																																																																																					
7	H=7.18m	4.483		4.500	4.500	0.600	2.700	12.104																																																																																																																																																																																																																																					
8	H=7.78m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																																																																																																																																																																																																					
9	H=8.38m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290																																																																																																																																																																																																																																					
10	H=8.98m	2.700		4.500	4.500	0.600	2.700	7.290																																																																																																																																																																																																																																					
11	H=9.58m	1.500		4.500	4.500	0.600	2.700	4.050																																																																																																																																																																																																																																					
12	H=10.18m	6.610		7.500	7.500	0.600	4.500	29.745																																																																																																																																																																																																																																					
13	H=10.18m	4.150		4.500	4.500	0.600	2.700	11.205																																																																																																																																																																																																																																					
14	H=8.98m	8.377		4.500	4.500	0.600	2.700	22.618																																																																																																																																																																																																																																					
15	H=8.38m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																																																																																																																																																																																																					
16	H=7.18m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																																																																																																																																																																																																					
17	H=6.58m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																																																																																																																																																																																																					
18	H=5.98m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																																																																																																																																																																																																					
19	H=4.78m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																																																																																																																																																																																																					
20	H=4.18m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																																																																																																																																																																																																					
21	H=3.58m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960																																																																																																																																																																																																																																					
22	H=2.38m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960																																																																																																																																																																																																																																					
23	H=1.78m	8.100		4.000	4.000	0.600	2.400	19.440																																																																																																																																																																																																																																					
24	H=1.18m	7.050		4.000	4.000	0.600	2.400	16.920																																																																																																																																																																																																																																					
合計		128.820						350.472																																																																																																																																																																																																																																					

§ 6. 7号補強土壁工

6-1. 数量集計表

種 別	細 別	規格・寸法	単 位	数 量	摘 要
補強土壁工					
	壁面材(コンクリートパネル)	t=140mm	m ²	166.387	
	補強材(ストリップ)	4.0t×80	m	1122.000	SS400 亜鉛メッキ付
	補強材(ストリップ)	4.0t×60	m	80.000	SM490A 亜鉛メッキ付
	ボルトナット	M12×40	本	452	強度区分 8.8,8.0
	水平目地材	20t×85×600	枚	131	コルクプレート
	透水防砂材	4×300×L	m	210.0	
	目地用プレキャスト版	40×250×600	枚	17	
	ジバルピン		個	82	
笠石コンクリート工		W=300mm			
(配筋式)	コンクリート	24-8-25BB	m ³	11.092	
	型 枠		m ²	73.490	
	目地材	t=20mm	m ²	2.532	エラストイト
	足場工	ブラケット足場	m		
	鉄 筋	D13 SD345	kg	704.800	
基礎工					
	延 長		m	52.567	
	コンクリート	18-8-25BB	m ³	5.294	
	型 枠		m ²	25.127	
	差し鉄筋	D13 SD295	kg	52.3	
	基礎材	RC-40	m ²	32.490	t=20cm
地下排水工					
	排水管(有孔管)	TM-200	m	55.000	
	排水管(無孔管)	φ200	m	15.000	
	単粒砕石	S-40(3号)	m ³	13.030	
	直管継手		個	2	無孔管用
	T字継手	TM-200	個	2	
	端末キャップ	TM-200	個	2	
	背面フィルター層	M-30	m ³	81.091	粒調砕石
	排水ブランケット層	M-30	m ³	133.636	粒調砕石

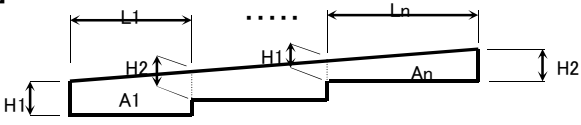
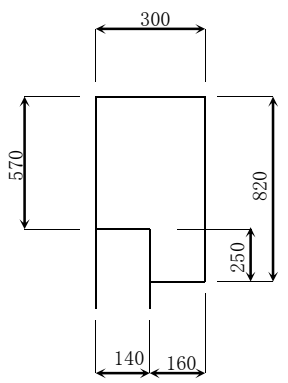
6-2. 補強土壁部材数量

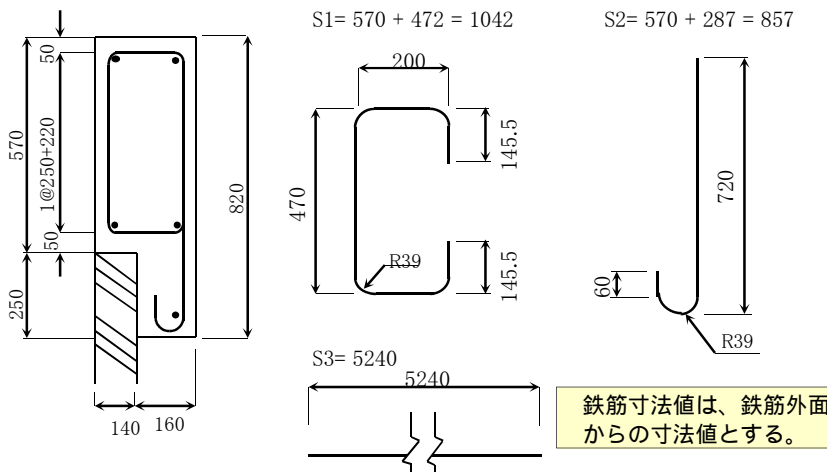
細 別	規 格	計 算 式				数 量		
壁面材 コンクリートパネル	t=140mm	No. 記号	m ² /枚	枚	面積	166.387 m ²		
		1 A4	3.240 ×	18	58.320 m ²			
		6 B4-1.20	3.240 ×	4	12.960 m ²			
		7 B5-1.20	3.240 ×	1	3.240 m ²			
		18P U2-0.58P	アンカー筋付 1.566 ×	6	9.396 m ²			
		21P U4-1.18P	アンカー筋付 3.186 ×	7	22.302 m ²			
		26 CL4	3.204 ×	2	6.408 m ²			
		31 B2-0.60	1.620 ×	6	9.720 m ²			
		32 B3-0.60	1.620 ×	2	3.240 m ²			
		35 BCL5-1.20	3.204 ×	1	3.204 m ²			
		49P UCL4-1.18-2.67P	アンカー筋付 3.151 ×	1	3.151 m ²			
		71P UB4-1.18P	3.186 ×	3	9.558 m ²			
		105 EA2-1.20	0.840 ×	3	2.520 m ²			
		106 EB1-0.60	0.420 ×	1	0.420 m ²			
		108 EU2-1.18	0.826 ×	1	0.826 m ²			
		幅異形パネル						
		147 CL4-1.95	2.340 ×	3	7.020 m ²			
		151 BCL4-1.20-1.95	2.340 ×	1	2.340 m ²			
		152 BCL5-1.20-1.95	2.340 ×	1	2.340 m ²			
		153P UCL2-0.58-1.95P	アンカー筋付 1.131 ×	2	2.262 m ²			
155 CL4-2.00	2.400 ×	1	2.400 m ²					
158 BCL4-1.20-2.00	2.400 ×	1	2.400 m ²					
161P UCL4-1.18-2.00P	アンカー筋付 2.360 ×	1	2.360 m ²					
		Σn・ΣS=	66 枚	166.387 m ²				
補強材(ストリップ)	4.0t×80 SS400	ストリップ長さ(m)	ストリップ継手内訳(m)	本数	長さ	1122.00 m		
		【L= 4.50m】	(4.50)	× 50 =	225.00 m			
		【L= 5.00m】	(5.00)	× 36 =	180.00 m			
		【L= 5.50m】	(5.50)	× 54 =	297.00 m			
		【L= 6.00m】	(6.00)	× 70 =	420.00 m			
		ΣL1 =	1122.00 m					
補強材(ストリップ)	4.0t×60 SM490A	長さ(m)	ストリップ継手内訳(m)	本数	長さ	80.00 m		
		【L= 5.00m】	(5.00)	× 16 =	80.00 m			
		ΣL2 =	80.00 m					

細 別	規 格	計 算 式	数 量																																																																																																
ボルトナット	M12×40	<p style="text-align: right;">箇所 本</p> <p>補強材取付部 226 × 2 = 452 本</p> <p style="text-align: right;">Σ = 452 本</p>	452 本																																																																																																
水平目地材	20t×85×600 コルクプレート	<p style="text-align: right;">箇所 枚</p> <p>パネル幅 1800≦W 41 × 3 = 123 枚</p> <p>パネル幅 W=700(Eコーナー部) 4 × 2 = 8 枚</p> <p style="text-align: right;">Σn = 131 枚</p>	131 枚																																																																																																
透水防砂材	4×300×L	<p>【鉛直方向】</p> <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="text-align: right;">壁 高</td> <td></td> <td style="text-align: right;">箇所</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=1.18m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">3</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">3.54 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=1.78m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">3</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">5.34 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=2.38m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">2</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">4.76 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=2.98m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">1</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">2.98 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=3.58m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">2</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">7.16 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=4.18m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">2</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">8.36 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=4.78m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">6</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">28.68 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=5.38m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">3</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">16.14 m</td> </tr> </table> <p>【水平方向】</p> <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="text-align: right;">パネル幅</td> <td></td> <td style="text-align: right;">箇所</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">L=0.70m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">4</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">2.80 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">L=1.95m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">5</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">9.75 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">L=2.00m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">2</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">4.00 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">L=2.67m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">3</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">8.01 m</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">L=2.70m</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">31</td> <td></td> <td style="text-align: center;">=</td> <td style="text-align: right;">83.70 m</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td style="text-align: center;">ΣL =</td> <td style="text-align: right;">185.22 m</td> </tr> </table> <p>※ΣL×ロス率(10%)を割り増し、10m単位に切上げる。</p> <p style="text-align: right;">185.22 × 1.1 = 210.00 m</p>	壁 高		箇所				H=1.18m	×	3		=	3.54 m	H=1.78m	×	3		=	5.34 m	H=2.38m	×	2		=	4.76 m	H=2.98m	×	1		=	2.98 m	H=3.58m	×	2		=	7.16 m	H=4.18m	×	2		=	8.36 m	H=4.78m	×	6		=	28.68 m	H=5.38m	×	3		=	16.14 m	パネル幅		箇所				L=0.70m	×	4		=	2.80 m	L=1.95m	×	5		=	9.75 m	L=2.00m	×	2		=	4.00 m	L=2.67m	×	3		=	8.01 m	L=2.70m	×	31		=	83.70 m					ΣL =	185.22 m	210.0 m
壁 高		箇所																																																																																																	
H=1.18m	×	3		=	3.54 m																																																																																														
H=1.78m	×	3		=	5.34 m																																																																																														
H=2.38m	×	2		=	4.76 m																																																																																														
H=2.98m	×	1		=	2.98 m																																																																																														
H=3.58m	×	2		=	7.16 m																																																																																														
H=4.18m	×	2		=	8.36 m																																																																																														
H=4.78m	×	6		=	28.68 m																																																																																														
H=5.38m	×	3		=	16.14 m																																																																																														
パネル幅		箇所																																																																																																	
L=0.70m	×	4		=	2.80 m																																																																																														
L=1.95m	×	5		=	9.75 m																																																																																														
L=2.00m	×	2		=	4.00 m																																																																																														
L=2.67m	×	3		=	8.01 m																																																																																														
L=2.70m	×	31		=	83.70 m																																																																																														
				ΣL =	185.22 m																																																																																														
目地用プレキャスト版	40×250×600	<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="text-align: right;">壁高</td> <td></td> <td style="text-align: right;">箇所</td> <td></td> <td style="text-align: right;">箇所当り枚数</td> <td></td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=4.78m</td> <td></td> <td style="text-align: right;">1</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">8</td> <td style="text-align: center;">= 8 枚</td> </tr> <tr> <td style="text-align: right;">H=5.38m</td> <td></td> <td style="text-align: right;">1</td> <td style="text-align: center;">×</td> <td style="text-align: right;">9</td> <td style="text-align: center;">= 9 枚</td> </tr> <tr> <td colspan="4"></td> <td style="text-align: center;">Σn =</td> <td style="text-align: right;">17 枚</td> </tr> </table>	壁高		箇所		箇所当り枚数		H=4.78m		1	×	8	= 8 枚	H=5.38m		1	×	9	= 9 枚					Σn =	17 枚	17 枚																																																																								
壁高		箇所		箇所当り枚数																																																																																															
H=4.78m		1	×	8	= 8 枚																																																																																														
H=5.38m		1	×	9	= 9 枚																																																																																														
				Σn =	17 枚																																																																																														
ジベルピン		<p style="text-align: right;">パネル1枚当り個数</p> <p>パネル枚数 41 × 2 = 82 個</p> <p>※天端パネル、コーナーパネルを除く。</p>	82 個																																																																																																

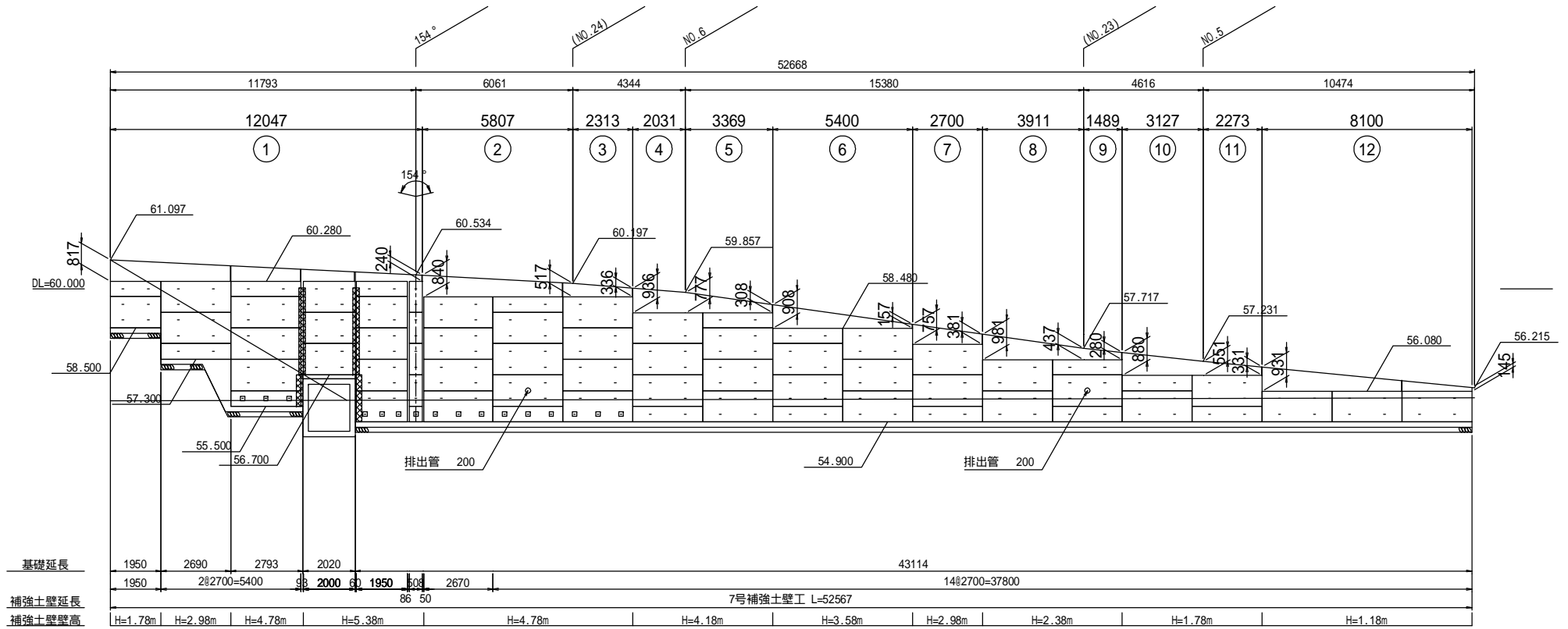
6-3. 笠コンクリート工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
笠石コンクリート工 (配筋) コンクリート 型 枠 目地材 足 場 鉄 筋	24-8-25BB 一般構造用型枠 t=20mm ブラケット足場 D13(SD345)		11.092 m ³ 73.490 m ² 2.532 m ² 704.8 kg

細別	規格	計算式	数量																																																																																					
	W=300mm	<p>【笠コン形状】</p>  <p>笠コン面積算出式 $\Sigma(H1+H2) \times Ln / 2$</p> <p>【平均H算出】</p> <table border="1" data-bbox="494 548 1308 1019"> <thead> <tr> <th></th> <th>H1</th> <th>H2</th> <th>L</th> <th></th> <th></th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1)</td> <td>A1 = (0.817 + 0.240)</td> <td></td> <td>12.047</td> <td>/ 2 =</td> <td>6.367 m²</td> </tr> <tr> <td>2)</td> <td>A2 = (0.840 + 0.517)</td> <td></td> <td>5.807</td> <td>/ 2 =</td> <td>3.940 m²</td> </tr> <tr> <td>3)</td> <td>A3 = (0.517 + 0.336)</td> <td></td> <td>2.313</td> <td>/ 2 =</td> <td>0.986 m²</td> </tr> <tr> <td>4)</td> <td>A4 = (0.936 + 0.777)</td> <td></td> <td>2.031</td> <td>/ 2 =</td> <td>1.740 m²</td> </tr> <tr> <td>5)</td> <td>A5 = (0.777 + 0.308)</td> <td></td> <td>3.369</td> <td>/ 2 =</td> <td>1.828 m²</td> </tr> <tr> <td>6)</td> <td>A6 = (0.908 + 0.157)</td> <td></td> <td>5.400</td> <td>/ 2 =</td> <td>2.876 m²</td> </tr> <tr> <td>7)</td> <td>A7 = (0.757 + 0.381)</td> <td></td> <td>2.700</td> <td>/ 2 =</td> <td>1.536 m²</td> </tr> <tr> <td>8)</td> <td>A8 = (0.981 + 0.437)</td> <td></td> <td>3.911</td> <td>/ 2 =</td> <td>2.773 m²</td> </tr> <tr> <td>9)</td> <td>A9 = (0.437 + 0.280)</td> <td></td> <td>1.489</td> <td>/ 2 =</td> <td>0.534 m²</td> </tr> <tr> <td>10)</td> <td>A10 = (0.880 + 0.551)</td> <td></td> <td>3.127</td> <td>/ 2 =</td> <td>2.237 m²</td> </tr> <tr> <td>11)</td> <td>A11 = (0.551 + 0.331)</td> <td></td> <td>2.273</td> <td>/ 2 =</td> <td>1.002 m²</td> </tr> <tr> <td>12)</td> <td>A12 = (0.931 + 0.145)</td> <td></td> <td>8.100</td> <td>/ 2 =</td> <td>4.358 m²</td> </tr> <tr> <td colspan="3"></td> <td>$\Sigma L =$</td> <td>52.567 m</td> <td>$\Sigma A =$</td> <td>30.177 m²</td> </tr> </tbody> </table> <p>平均H = $\Sigma A / \Sigma L = 30.177 / 52.567 = 0.570$ m</p>		H1	H2	L			1)	A1 = (0.817 + 0.240)		12.047	/ 2 =	6.367 m ²	2)	A2 = (0.840 + 0.517)		5.807	/ 2 =	3.940 m ²	3)	A3 = (0.517 + 0.336)		2.313	/ 2 =	0.986 m ²	4)	A4 = (0.936 + 0.777)		2.031	/ 2 =	1.740 m ²	5)	A5 = (0.777 + 0.308)		3.369	/ 2 =	1.828 m ²	6)	A6 = (0.908 + 0.157)		5.400	/ 2 =	2.876 m ²	7)	A7 = (0.757 + 0.381)		2.700	/ 2 =	1.536 m ²	8)	A8 = (0.981 + 0.437)		3.911	/ 2 =	2.773 m ²	9)	A9 = (0.437 + 0.280)		1.489	/ 2 =	0.534 m ²	10)	A10 = (0.880 + 0.551)		3.127	/ 2 =	2.237 m ²	11)	A11 = (0.551 + 0.331)		2.273	/ 2 =	1.002 m ²	12)	A12 = (0.931 + 0.145)		8.100	/ 2 =	4.358 m ²				$\Sigma L =$	52.567 m	$\Sigma A =$	30.177 m ²	
	H1	H2	L																																																																																					
1)	A1 = (0.817 + 0.240)		12.047	/ 2 =	6.367 m ²																																																																																			
2)	A2 = (0.840 + 0.517)		5.807	/ 2 =	3.940 m ²																																																																																			
3)	A3 = (0.517 + 0.336)		2.313	/ 2 =	0.986 m ²																																																																																			
4)	A4 = (0.936 + 0.777)		2.031	/ 2 =	1.740 m ²																																																																																			
5)	A5 = (0.777 + 0.308)		3.369	/ 2 =	1.828 m ²																																																																																			
6)	A6 = (0.908 + 0.157)		5.400	/ 2 =	2.876 m ²																																																																																			
7)	A7 = (0.757 + 0.381)		2.700	/ 2 =	1.536 m ²																																																																																			
8)	A8 = (0.981 + 0.437)		3.911	/ 2 =	2.773 m ²																																																																																			
9)	A9 = (0.437 + 0.280)		1.489	/ 2 =	0.534 m ²																																																																																			
10)	A10 = (0.880 + 0.551)		3.127	/ 2 =	2.237 m ²																																																																																			
11)	A11 = (0.551 + 0.331)		2.273	/ 2 =	1.002 m ²																																																																																			
12)	A12 = (0.931 + 0.145)		8.100	/ 2 =	4.358 m ²																																																																																			
			$\Sigma L =$	52.567 m	$\Sigma A =$	30.177 m ²																																																																																		
		<p>【断面形状】</p>  <p>全延長 L = 52.567 m 目地幅 = 20 mm 目地箇所数 = 12 箇所</p> <p>笠石コンクリート断面積(平均高さ) $S = 0.570 \times 0.300 + 0.250 \times 0.160 = 0.211 \text{ m}^2$</p>																																																																																						
コンクリート	24-8-25BB	<p>断面積 延長</p> <p>V= 0.211 × 52.567 = 11.092 m³</p>	11.092 m ³																																																																																					

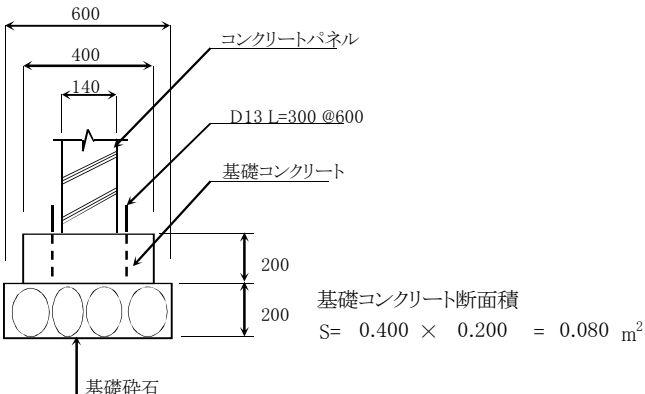
細別	規格	計算式	数量																																
型枠		$\begin{aligned} \text{前背面 } A1 &= (\text{前面高 } 0.570 + \text{背面高 } 0.820) \times \text{延長 } 52.567 = 73.068 \text{ m}^2 \\ \text{妻部 } A2 &= \text{断面積 } 0.211 \times \text{箇所 } 2 = 0.422 \text{ m}^2 \\ \hline \Sigma A &= 73.490 \text{ m}^2 \end{aligned}$	73.490 m ²																																
目地材	t=20mm エラストイト	$A = 0.211 \times 12 \text{ 箇所} = 2.532 \text{ m}^2$	2.532 m ²																																
足場	ブラケット足場	$L = \text{m}$	m																																
鉄筋	D13 SD345	$W = 72.398 \times 52.567 \div 5.40 = 704.8 \text{ kg}$ 【鉄筋断面形状(凡例図)】  $S1 = 570 + 472 = 1042$ $S2 = 570 + 287 = 857$ $S3 = 5240$ 5.4m当たり <table border="0"> <tr> <td>(S1)</td> <td>1.042 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>19 本</td> <td>=</td> <td>19.699 kg</td> </tr> <tr> <td>(S2)</td> <td>0.857 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>19 本</td> <td>=</td> <td>16.202 kg</td> </tr> <tr> <td>(S3)</td> <td>5.240 m</td> <td>×</td> <td>0.995 kg/m</td> <td>×</td> <td>7 本</td> <td>=</td> <td>36.497 kg</td> </tr> <tr> <td colspan="6"></td> <td>ΣW</td> <td>= 72.398 kg</td> </tr> </table>	(S1)	1.042 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	19.699 kg	(S2)	0.857 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	16.202 kg	(S3)	5.240 m	×	0.995 kg/m	×	7 本	=	36.497 kg							ΣW	= 72.398 kg	704.8 kg
(S1)	1.042 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	19.699 kg																												
(S2)	0.857 m	×	0.995 kg/m	×	19 本	=	16.202 kg																												
(S3)	5.240 m	×	0.995 kg/m	×	7 本	=	36.497 kg																												
						ΣW	= 72.398 kg																												

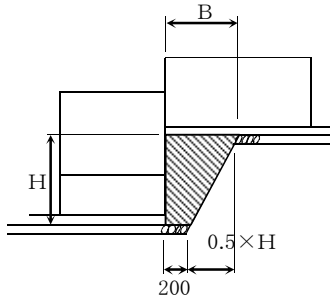
笠石コンクリート寸法図



6-4. 基礎工

細 別	規 格	計 算 式	数 量												
基礎工 延長 コンクリート 型 枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	<table border="1" data-bbox="571 349 793 557"> <thead> <tr> <th>TYPE-1</th> <th>TYPE-2</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>37.040</td> <td>15.527</td> </tr> <tr> <td>3.431</td> <td>1.863</td> </tr> <tr> <td>18.196</td> <td>6.931</td> </tr> <tr> <td>36.9</td> <td>15.4</td> </tr> <tr> <td>21.684</td> <td>10.806</td> </tr> </tbody> </table>	TYPE-1	TYPE-2	37.040	15.527	3.431	1.863	18.196	6.931	36.9	15.4	21.684	10.806	52.567 m 5.294 m ³ 25.127 m ² 52.3 kg 32.490 m ²
TYPE-1	TYPE-2														
37.040	15.527														
3.431	1.863														
18.196	6.931														
36.9	15.4														
21.684	10.806														

＜TYPE-1＞			
細別	規格	計算式	数量
基礎工 延長 コンクリート 型枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-1	37.040 m 3.431 m ³ 18.196 m ² 36.9 kg 21.684 m ²
		TYPE-1 200t×400W 勾配 1: 0.5 【断面形状】 	
延長		L = 37.040 m	37.040 m
コンクリート	18-8-25BB	一般部 断面積 延長 $V1 = 0.080 \times 37.040 = 2.963 \text{ m}^3$ 段差部 段差高さ コンクリート体積 【H= 1.800 m】 $V2 = 0.468 \times 1 \text{ 箇所} = 0.468 \text{ m}^3$ $\Sigma V2 = 0.468 \text{ m}^3$ ※ コンクリート体積は、段差部数量を参照 一般部 段差部 合計 $\Sigma V = 2.963 + 0.468 = 3.431 \text{ m}^3$	3.431 m ³
型枠		高さ 延長 前背面部 $A1 = (0.200 \times 37.040) \times 2 = 14.816 \text{ m}^2$ 断面積 箇所 妻部 $A2 = 0.080 \times 4 = 0.320 \text{ m}^2$ 段差部 段差高さ 型枠面積 【H= 1.800 m】 $A3 = 3.060 \times 1 \text{ 箇所} = 3.060 \text{ m}^2$ $\Sigma A2 = 3.060 \text{ m}^2$ ※ 型枠面積は、段差部数量を参照 前背面部 妻部 段差部 合計 $\Sigma A = 14.816 + 0.320 + 3.060 = 18.196 \text{ m}^2$	18.196 m ²

細別	規格	計算式	数量																														
差し鉄筋	D13(SD295)	$W = 37.040 \div 0.600 \times 0.300 \times 0.995 \times 2 = 36.9 \text{ kg}$	36.9 kg																														
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A1 = 0.600 \times 37.040 = 22.224 \text{ m}^2$ <p>段差部</p> <p>段差高さ 控除延長 m</p> <p>【H= 1.800 m】 $0.900 \times 1 \text{ヶ所} = 0.900 \text{ m}$</p> <p>$\Sigma L = 0.900 \text{ m}$</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> $A2 = 0.600 \times 0.900 = 0.540 \text{ m}^2$ <p>全長 段差部</p> $A1 - A2 = 22.224 - 0.540 = 21.684 \text{ m}^2$	21.684 m ²																														
		<p>段差部数量</p>  <table border="1"> <thead> <tr> <th>タイプ名</th> <th>H (m)</th> <th>B (m)</th> <th>0.5×H</th> <th>段差部面積</th> <th>箇所数</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>タイプA</td> <td>0.600</td> <td>0.500</td> <td>0.300</td> <td>0.210</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプB</td> <td>1.200</td> <td>0.800</td> <td>0.600</td> <td>0.600</td> <td></td> </tr> <tr> <td>タイプC</td> <td>1.800</td> <td>1.100</td> <td>0.900</td> <td>1.170</td> <td>1</td> </tr> <tr> <td>タイプD</td> <td>2.400</td> <td>1.400</td> <td>1.200</td> <td>1.920</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>段差部面積</p> $S = (B + 0.20) \times H \div 2$ <p>1) コンクリート体積</p> <p>段差部面積 基礎幅</p> <p>タイプA $0.210 \times 0.40 = 0.084 \text{ m}^3$</p> <p>タイプB $0.600 \times 0.40 = 0.240 \text{ m}^3$</p> <p>タイプC $1.170 \times 0.40 = 0.468 \text{ m}^3$</p> <p>タイプD $1.920 \times 0.40 = 0.768 \text{ m}^3$</p> <p>2) 型枠面積</p> <p>段差部面積前背面 段差部妻型面積</p> <p>タイプA $0.210 \times 2 + 0.600 \times 0.40 = 0.660 \text{ m}^2$</p> <p>タイプB $0.600 \times 2 + 1.200 \times 0.40 = 1.680 \text{ m}^2$</p> <p>タイプC $1.170 \times 2 + 1.800 \times 0.40 = 3.060 \text{ m}^2$</p> <p>タイプD $1.920 \times 2 + 2.400 \times 0.40 = 4.800 \text{ m}^2$</p>	タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数	タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210		タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600		タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170	1	タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920		
タイプ名	H (m)	B (m)	0.5×H	段差部面積	箇所数																												
タイプA	0.600	0.500	0.300	0.210																													
タイプB	1.200	0.800	0.600	0.600																													
タイプC	1.800	1.100	0.900	1.170	1																												
タイプD	2.400	1.400	1.200	1.920																													

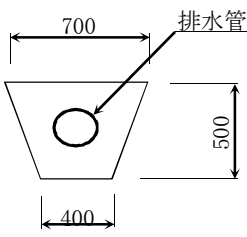
<TYPE-2>

細別	規格	計算式	数量
基礎工 延長 コンクリート 型枠 差し鉄筋 基礎材	18-8-25BB D13(SD295) クラッシュラン	TYPE-2	15.527 m 1.863 m ³ 6.931 m ² 15.4 kg 10.806 m ²
		<p>TYPE-2 200t×600W</p> <p>【断面形状】</p> <p>基礎コンクリート断面積 S= 0.600 × 0.200 = 0.120 m²</p>	
延長		L = 15.527 m	15.527 m
コンクリート	18-8-25BB	<p>一般部 断面積 延長</p> <p>V1 = 0.120 × 15.527 = 1.863 m³</p>	1.863 m ³
型枠		<p>高さ 延長</p> <p>前背面部 A1 = (0.200 × 15.527) × 2 = 6.211 m²</p> <p>断面積 箇所</p> <p>妻部 A2 = 0.120 × 6 = 0.720 m²</p> <p>前背面部 妻部</p> <p>合計 ΣA = 6.211 + 0.720 = 6.931 m²</p>	6.931 m ²
差し鉄筋	D13(SD295)	W = 15.527 / 0.600 × 0.300 × 0.995 × 2 = 15.4 kg	15.4 kg
基礎材	クラッシュラン	<p>一般部</p> <p>基礎碎石幅 延長</p> <p>A1 = 0.800 × 13.507 = 10.806 m²</p>	10.806 m ²

6-5. 地下排水工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
地下排水工			
有孔管	TM-200		55.000 m
無孔管	φ200		15.000 m
碎石			13.030 m ³
継ぎ手材	直管継手		2 個
	T字管継手	TM-200	2 個
	端末キャップ	TM-200	2 個
壁背面フィルター	粒調碎石		81.091 m ³
排水ブランケット	粒調碎石		133.636 m ³

6-5. 地下排水工

細 別	規 格	計 算 式	数 量
		<p>各種1m当り数量</p>  <p>1 地下排水工 (有孔管・無孔管・排水マット) L = 1.000 m 2 砕石 $\{ (0.70 + 0.40) \times 0.50 / 2 \} \times 1.00 = 0.275$ $0.20 \times 0.20 \times 3.14 / 4 = 0.0314 \dots \text{管の面積}$ $0.275 - 0.0314 \quad V = 0.244 \text{ m}^3$</p>	
有孔管	TM-200	<p>L= 53.400 = 53.400 m 縦断排水 (5m単位に切上) = 55.000 m</p>	55.000 m
無孔管	φ 200	<p>L= 11.500 = 11.500 m 排出管 (5m単位に切上) = 15.000 m</p>	15.000 m
		<p>『内 訳』</p> <p>【縦断排水】(L1) 有孔管 φ 200 平面距離 高低差 $L1 = 49.800 + 3.600 = 53.400 \text{ m}$</p> <p>【排出管】(L2) 無孔管 φ 200 長さ 箇所数 $5.500 \times 1 = 5.500 \text{ m}$ $6.000 \times 1 = 6.000 \text{ m}$ $\Sigma L2 = 11.500 \text{ m}$</p>	
単粒砕石	S-40(3号)	<p>V= 53.400 × 0.244 = 13.03 m³ 有孔管延長 断面積</p>	13.03 m ³

6-5. 地下排水工

細別	規格	計算式	数量																																																																																																																														
継ぎ手材	直管継手	N= (無孔管用) = 2 個	2 個																																																																																																																														
	T字管継手	N= = 2 個	2 個																																																																																																																														
	端末キャップ	N= = 2 個	2 個																																																																																																																														
		フィルター材断面形状 																																																																																																																															
壁背面フィルター	粒調碎石 M-30	$V = \frac{\text{壁面積} \times \text{フィルター層厚}}{\text{笠コン巻込高}} = \frac{166.387 \times 0.500}{0.250} \times 0.160 \times 52.567 = 81.091 \text{ m}^3$	81.091 m ³																																																																																																																														
排水ブランケット	粒調碎石 M-30	<table border="1"> <thead> <tr> <th>No</th> <th>壁高さ</th> <th>延長 (m)</th> <th>n 勾配</th> <th>L1 (m)</th> <th>L2 (m)</th> <th>層厚 (m)</th> <th>断面積 (m²)</th> <th>体積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1</td><td>H=1.78m</td><td>1.950</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>4.680</td></tr> <tr><td>2</td><td>H=2.98m</td><td>2.700</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>6.480</td></tr> <tr><td>3</td><td>H=4.78m</td><td>2.793</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>7.541</td></tr> <tr><td>4</td><td>H=5.38m</td><td>2.000</td><td></td><td>5.500</td><td>5.500</td><td>0.600</td><td>3.300</td><td>6.600</td></tr> <tr><td>5</td><td>H=5.38m</td><td>2.654</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>7.166</td></tr> <tr><td>6</td><td>H=4.78m</td><td>8.070</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>21.789</td></tr> <tr><td>7</td><td>H=4.18m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.500</td><td>4.500</td><td>0.600</td><td>2.700</td><td>14.580</td></tr> <tr><td>8</td><td>H=3.58m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>12.960</td></tr> <tr><td>9</td><td>H=2.98m</td><td>2.700</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>6.480</td></tr> <tr><td>10</td><td>H=2.38m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>12.960</td></tr> <tr><td>11</td><td>H=1.78m</td><td>5.400</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>12.960</td></tr> <tr><td>12</td><td>H=1.18m</td><td>8.100</td><td></td><td>4.000</td><td>4.000</td><td>0.600</td><td>2.400</td><td>19.440</td></tr> <tr> <td>合計</td> <td></td> <td>52.567</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>133.636</td> </tr> </tbody> </table> <p>【算定式】 断面積 = (L1 + L2) × H / 2 体積 = 断面積 × 延長 ※ H : 排水ブランケット層厚</p>	No	壁高さ	延長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)	1	H=1.78m	1.950		4.000	4.000	0.600	2.400	4.680	2	H=2.98m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480	3	H=4.78m	2.793		4.500	4.500	0.600	2.700	7.541	4	H=5.38m	2.000		5.500	5.500	0.600	3.300	6.600	5	H=5.38m	2.654		4.500	4.500	0.600	2.700	7.166	6	H=4.78m	8.070		4.500	4.500	0.600	2.700	21.789	7	H=4.18m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580	8	H=3.58m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960	9	H=2.98m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480	10	H=2.38m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960	11	H=1.78m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960	12	H=1.18m	8.100		4.000	4.000	0.600	2.400	19.440	合計		52.567						133.636	133.636 m ³
No	壁高さ	延長 (m)	n 勾配	L1 (m)	L2 (m)	層厚 (m)	断面積 (m ²)	体積 (m ³)																																																																																																																									
1	H=1.78m	1.950		4.000	4.000	0.600	2.400	4.680																																																																																																																									
2	H=2.98m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480																																																																																																																									
3	H=4.78m	2.793		4.500	4.500	0.600	2.700	7.541																																																																																																																									
4	H=5.38m	2.000		5.500	5.500	0.600	3.300	6.600																																																																																																																									
5	H=5.38m	2.654		4.500	4.500	0.600	2.700	7.166																																																																																																																									
6	H=4.78m	8.070		4.500	4.500	0.600	2.700	21.789																																																																																																																									
7	H=4.18m	5.400		4.500	4.500	0.600	2.700	14.580																																																																																																																									
8	H=3.58m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960																																																																																																																									
9	H=2.98m	2.700		4.000	4.000	0.600	2.400	6.480																																																																																																																									
10	H=2.38m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960																																																																																																																									
11	H=1.78m	5.400		4.000	4.000	0.600	2.400	12.960																																																																																																																									
12	H=1.18m	8.100		4.000	4.000	0.600	2.400	19.440																																																																																																																									
合計		52.567						133.636																																																																																																																									

7-1. 補強土壁盛土

(1)5-1号 補強土壁工土量計算書

細 別	規 格	計 算 式	数 量
土 量 工 盛土 置換碎石	補強盛土		4425.14 m ³ 13.57 m ³

細 別	規 格	計 算 式					数 量																																																																																
盛土	補強盛土	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>平均面積 (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>コーナー(90°)</td> <td>-</td> <td>57.940</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>NO.21</td> <td>6.800</td> <td>57.940</td> <td>57.940</td> <td>393.992</td> <td></td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>NO.22</td> <td>20.000</td> <td>66.240</td> <td>62.090</td> <td>1241.800</td> <td></td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>NO.23</td> <td>20.000</td> <td>64.110</td> <td>65.175</td> <td>1303.500</td> <td></td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>NO.24</td> <td>20.109</td> <td>39.530</td> <td>51.820</td> <td>1042.048</td> <td></td> </tr> <tr> <td>6</td> <td>コーナー(90°)</td> <td>11.227</td> <td>39.530</td> <td>39.530</td> <td>443.803</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>合 計</td> <td>78.136</td> <td></td> <td></td> <td>4425.14</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	1	コーナー(90°)	-	57.940				2	NO.21	6.800	57.940	57.940	393.992		3	NO.22	20.000	66.240	62.090	1241.800		4	NO.23	20.000	64.110	65.175	1303.500		5	NO.24	20.109	39.530	51.820	1042.048		6	コーナー(90°)	11.227	39.530	39.530	443.803																								合 計	78.136			4425.14		4425.14 m ³
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																																	
			断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)																																																																																		
1	コーナー(90°)	-	57.940																																																																																				
2	NO.21	6.800	57.940	57.940	393.992																																																																																		
3	NO.22	20.000	66.240	62.090	1241.800																																																																																		
4	NO.23	20.000	64.110	65.175	1303.500																																																																																		
5	NO.24	20.109	39.530	51.820	1042.048																																																																																		
6	コーナー(90°)	11.227	39.530	39.530	443.803																																																																																		
	合 計	78.136			4425.14																																																																																		
置換碎石		<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>- (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>基礎幅600</td> <td>19.386</td> <td>0.700</td> <td></td> <td>13.570</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>合 計</td> <td>19.386</td> <td></td> <td></td> <td>13.57</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	- (m ²)	立 積 (m ³)	1	基礎幅600	19.386	0.700		13.570																								合 計	19.386			13.57		13.57 m ³																																			
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																																	
			断面積 (m ²)	- (m ²)	立 積 (m ³)																																																																																		
1	基礎幅600	19.386	0.700		13.570																																																																																		
	合 計	19.386			13.57																																																																																		

(2)5-2号 補強土壁工土量計算書

細 別	規 格	計 算 式	数 量
土 量 工 盛 土	補強盛土		5342.61 m ³

細 別	規 格	計 算 式					数 量																																																																																																												
盛土	補強盛土	<table border="1" data-bbox="549 327 1251 1032"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>平均面積 (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1</td><td>起点</td><td>-</td><td>38.570</td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td>2</td><td>NO.21</td><td>6.600</td><td>38.570</td><td>38.570</td><td>254.562</td><td></td></tr> <tr><td>3</td><td>NO.22</td><td>20.000</td><td>34.460</td><td>36.515</td><td>730.300</td><td></td></tr> <tr><td>4</td><td>NO.23</td><td>20.000</td><td>34.500</td><td>34.480</td><td>689.600</td><td></td></tr> <tr><td>5</td><td>NO.24</td><td>20.089</td><td>29.210</td><td>31.855</td><td>639.935</td><td></td></tr> <tr><td>6</td><td>NO.25</td><td>20.187</td><td>61.830</td><td>45.520</td><td>918.912</td><td></td></tr> <tr><td>7</td><td>NO.26</td><td>20.216</td><td>58.380</td><td>60.105</td><td>1215.083</td><td></td></tr> <tr><td>8</td><td>SP.1</td><td>9.416</td><td>38.740</td><td>48.560</td><td>457.241</td><td></td></tr> <tr><td>9</td><td>NO.27</td><td>10.782</td><td>19.270</td><td>29.005</td><td>312.732</td><td></td></tr> <tr><td>10</td><td>終点</td><td>12.895</td><td>0.000</td><td>9.635</td><td>124.243</td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr> <td></td> <td>合 計</td> <td>140.185</td> <td></td> <td></td> <td>5342.61</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="549 1039 900 1066">※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	1	起点	-	38.570				2	NO.21	6.600	38.570	38.570	254.562		3	NO.22	20.000	34.460	36.515	730.300		4	NO.23	20.000	34.500	34.480	689.600		5	NO.24	20.089	29.210	31.855	639.935		6	NO.25	20.187	61.830	45.520	918.912		7	NO.26	20.216	58.380	60.105	1215.083		8	SP.1	9.416	38.740	48.560	457.241		9	NO.27	10.782	19.270	29.005	312.732		10	終点	12.895	0.000	9.635	124.243																								合 計	140.185			5342.61		5342.61 m ³
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																																																													
			断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)																																																																																																														
1	起点	-	38.570																																																																																																																
2	NO.21	6.600	38.570	38.570	254.562																																																																																																														
3	NO.22	20.000	34.460	36.515	730.300																																																																																																														
4	NO.23	20.000	34.500	34.480	689.600																																																																																																														
5	NO.24	20.089	29.210	31.855	639.935																																																																																																														
6	NO.25	20.187	61.830	45.520	918.912																																																																																																														
7	NO.26	20.216	58.380	60.105	1215.083																																																																																																														
8	SP.1	9.416	38.740	48.560	457.241																																																																																																														
9	NO.27	10.782	19.270	29.005	312.732																																																																																																														
10	終点	12.895	0.000	9.635	124.243																																																																																																														
	合 計	140.185			5342.61																																																																																																														

(3)6-1号 補強土壁工土量計算書

細 別	規 格	計 算 式	数 量
土 量 工 盛土 置換碎石	補強盛土		3987.11 m ³ 37.89 m ³

細 別	規 格	計 算 式					数 量																																																																									
盛土	補強盛土	<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>平均面積 (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>コーナー(90°)</td> <td>-</td> <td>99.990</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>NO.21</td> <td>6.800</td> <td>99.990</td> <td>99.990</td> <td>679.932</td> <td></td> </tr> <tr> <td>3</td> <td>NO.22</td> <td>20.000</td> <td>77.180</td> <td>88.585</td> <td>1771.700</td> <td></td> </tr> <tr> <td>4</td> <td>NO.23</td> <td>20.000</td> <td>43.740</td> <td>60.460</td> <td>1209.200</td> <td></td> </tr> <tr> <td>5</td> <td>終点</td> <td>14.919</td> <td>0.000</td> <td>21.870</td> <td>326.279</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>合 計</td> <td>61.719</td> <td></td> <td></td> <td>3987.11</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	1	コーナー(90°)	-	99.990				2	NO.21	6.800	99.990	99.990	679.932		3	NO.22	20.000	77.180	88.585	1771.700		4	NO.23	20.000	43.740	60.460	1209.200		5	終点	14.919	0.000	21.870	326.279																								合 計	61.719			3987.11		3987.11 m ³
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																										
			断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)																																																																											
1	コーナー(90°)	-	99.990																																																																													
2	NO.21	6.800	99.990	99.990	679.932																																																																											
3	NO.22	20.000	77.180	88.585	1771.700																																																																											
4	NO.23	20.000	43.740	60.460	1209.200																																																																											
5	終点	14.919	0.000	21.870	326.279																																																																											
	合 計	61.719			3987.11																																																																											
置換碎石		<table border="1"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>- (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td>1</td> <td>基礎幅600</td> <td>24.270</td> <td>0.700</td> <td></td> <td>16.989</td> <td></td> </tr> <tr> <td>2</td> <td>基礎幅800</td> <td>24.300</td> <td>0.860</td> <td></td> <td>20.898</td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td></td> <td>合 計</td> <td>48.570</td> <td></td> <td></td> <td>37.89</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p>※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	- (m ²)	立 積 (m ³)	1	基礎幅600	24.270	0.700		16.989		2	基礎幅800	24.300	0.860		20.898																								合 計	48.570			37.89		37.89 m ³																					
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																										
			断面積 (m ²)	- (m ²)	立 積 (m ³)																																																																											
1	基礎幅600	24.270	0.700		16.989																																																																											
2	基礎幅800	24.300	0.860		20.898																																																																											
	合 計	48.570			37.89																																																																											

(4)6-2号 補強土壁工土量計算書

細 別	規 格	計 算 式	数 量
土 量 工 盛土 置換碎石	補強盛土		3814.14 m ³ 10.68 m ³

細 別	規 格	計 算 式					数 量																																																																																																																			
盛土	補強盛土	<table border="1" data-bbox="539 331 1260 1055"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>平均面積 (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1</td><td>起点</td><td>-</td><td>6.020</td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td>2</td><td>NO.21</td><td>0.701</td><td>6.020</td><td>6.020</td><td>4.220</td><td></td></tr> <tr><td>3</td><td>NO.22</td><td>20.000</td><td>14.620</td><td>10.320</td><td>206.400</td><td></td></tr> <tr><td>4</td><td>NO.23</td><td>20.000</td><td>26.840</td><td>20.730</td><td>414.600</td><td></td></tr> <tr><td>5</td><td>NO.24</td><td>19.913</td><td>49.990</td><td>38.415</td><td>764.958</td><td></td></tr> <tr><td>6</td><td>NO.25</td><td>19.855</td><td>54.180</td><td>52.085</td><td>1034.148</td><td></td></tr> <tr><td>7</td><td>NO.26</td><td>19.832</td><td>25.080</td><td>39.630</td><td>785.942</td><td></td></tr> <tr><td>8</td><td>SP.1</td><td>9.231</td><td>26.010</td><td>25.545</td><td>235.806</td><td></td></tr> <tr><td>9</td><td>NO.27</td><td>10.571</td><td>23.910</td><td>24.960</td><td>263.852</td><td></td></tr> <tr><td>10</td><td>終点</td><td>8.717</td><td>0.000</td><td>11.955</td><td>104.212</td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr> <td colspan="2">合 計</td> <td>128.820</td> <td></td> <td></td> <td>3814.14</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="544 1061 898 1088">※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	1	起点	-	6.020				2	NO.21	0.701	6.020	6.020	4.220		3	NO.22	20.000	14.620	10.320	206.400		4	NO.23	20.000	26.840	20.730	414.600		5	NO.24	19.913	49.990	38.415	764.958		6	NO.25	19.855	54.180	52.085	1034.148		7	NO.26	19.832	25.080	39.630	785.942		8	SP.1	9.231	26.010	25.545	235.806		9	NO.27	10.571	23.910	24.960	263.852		10	終点	8.717	0.000	11.955	104.212																														合 計		128.820			3814.14		3814.14 m ³
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																																																																				
			断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)																																																																																																																					
1	起点	-	6.020																																																																																																																							
2	NO.21	0.701	6.020	6.020	4.220																																																																																																																					
3	NO.22	20.000	14.620	10.320	206.400																																																																																																																					
4	NO.23	20.000	26.840	20.730	414.600																																																																																																																					
5	NO.24	19.913	49.990	38.415	764.958																																																																																																																					
6	NO.25	19.855	54.180	52.085	1034.148																																																																																																																					
7	NO.26	19.832	25.080	39.630	785.942																																																																																																																					
8	SP.1	9.231	26.010	25.545	235.806																																																																																																																					
9	NO.27	10.571	23.910	24.960	263.852																																																																																																																					
10	終点	8.717	0.000	11.955	104.212																																																																																																																					
合 計		128.820			3814.14																																																																																																																					
置換碎石		<table border="1" data-bbox="539 1265 1260 1608"> <thead> <tr> <th rowspan="2">No</th> <th rowspan="2">測 点</th> <th rowspan="2">距離 (m)</th> <th colspan="3">土 量</th> <th rowspan="2">摘 要</th> </tr> <tr> <th>断面積 (m²)</th> <th>- (m²)</th> <th>立 積 (m³)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr><td>1</td><td>基礎幅600</td><td>15.257</td><td>0.700</td><td></td><td>10.680</td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr> <tr> <td colspan="2">合 計</td> <td>15.257</td> <td></td> <td></td> <td>10.68</td> <td></td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="544 1615 898 1641">※断面積は、数量算出根拠図参照。</p>					No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	断面積 (m ²)	- (m ²)	立 積 (m ³)	1	基礎幅600	15.257	0.700		10.680																							合 計		15.257			10.68		10.68 m ³																																																																						
No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要																																																																																																																				
			断面積 (m ²)	- (m ²)	立 積 (m ³)																																																																																																																					
1	基礎幅600	15.257	0.700		10.680																																																																																																																					
合 計		15.257			10.68																																																																																																																					

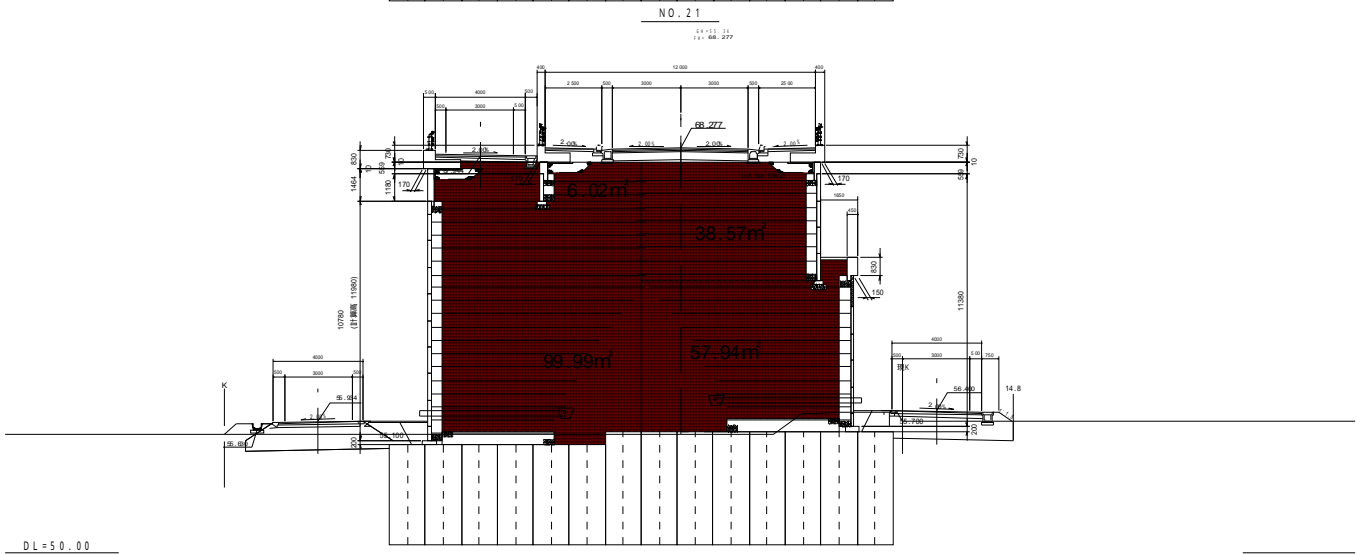
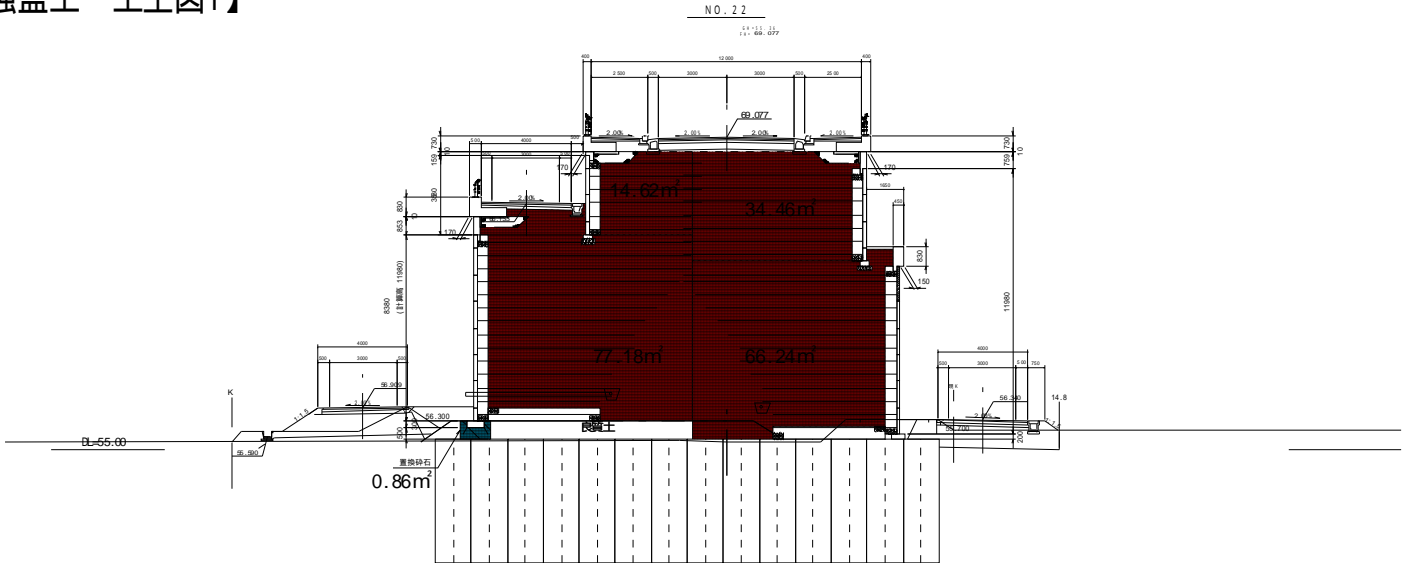
7号 補強土壁工土量計算書

細 別	規 格	計 算 式	数 量
土 量 工 盛土	補強盛土		671.81 m ³

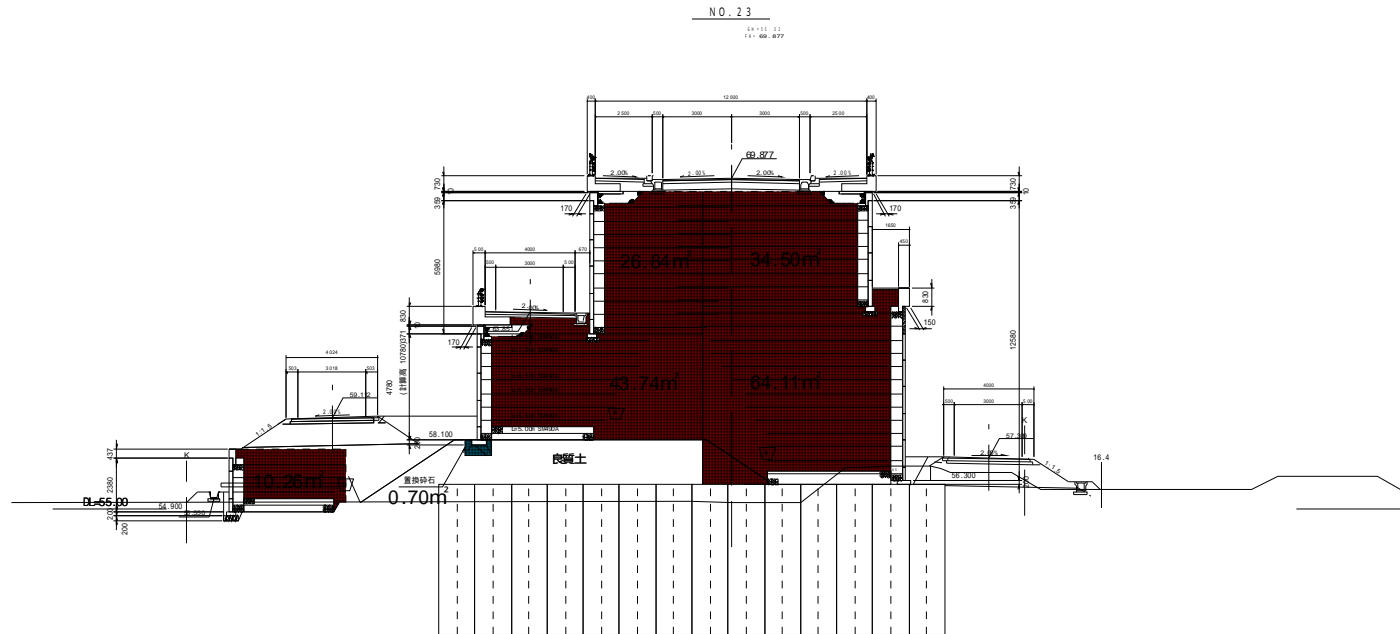
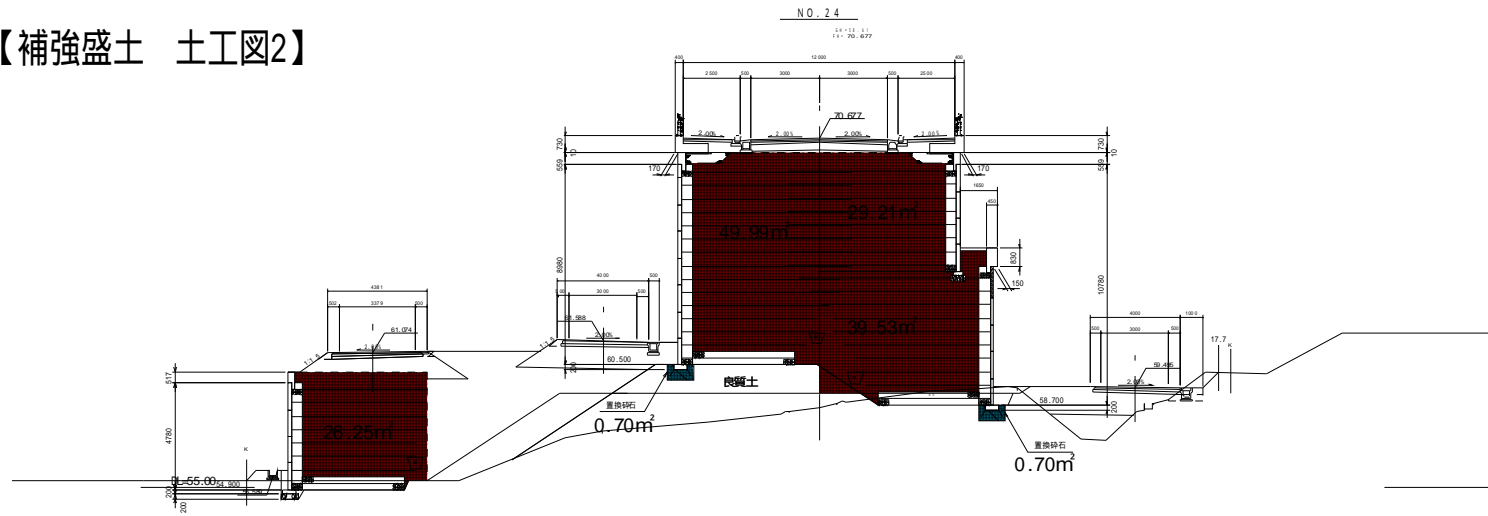
細 別	規 格	計 算 式					数 量		
盛土	補強盛土						671.81 m ³		
		No	測 点	距離 (m)	土 量			摘 要	
					断面積 (m ²)	平均面積 (m ²)			立 積 (m ³)
		1	起点	-	0.000				
		2	NO.23	15.090	10.260	5.130		77.412	
		3	NO.24	19.724	26.250	18.255		360.062	
		4	終点	17.854	0.000	13.125		234.334	
	合 計	52.668			671.81				

※断面積は、数量算出根拠図参照。

【補強盛土 土工図1】

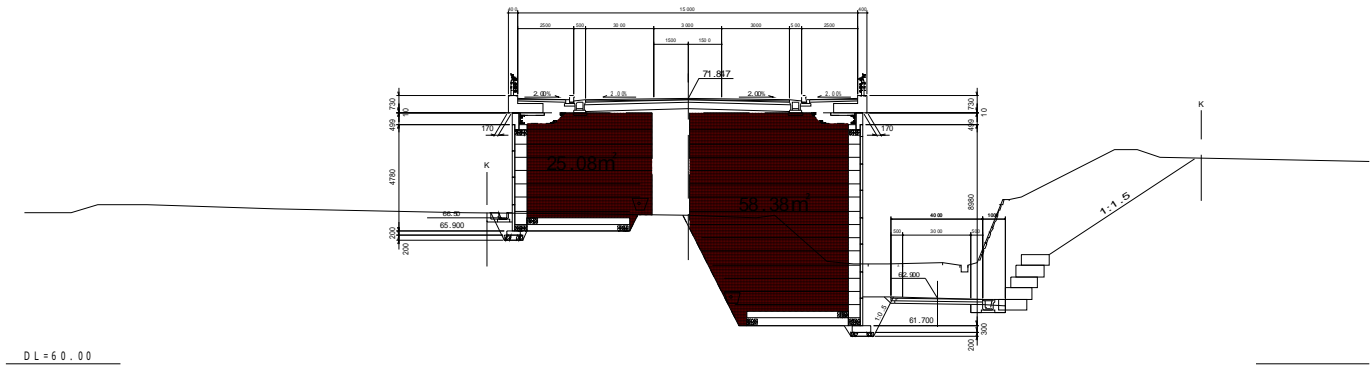


【補強盛土 土工図2】



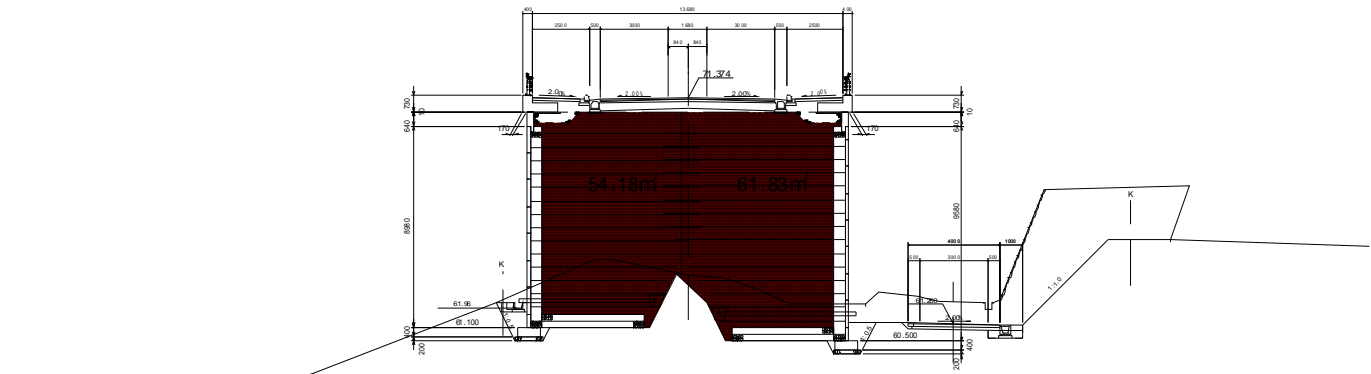
【補強盛土 土工図3】

NO. 26
11' 21' 11
11' 21' 44



DL = 60.00

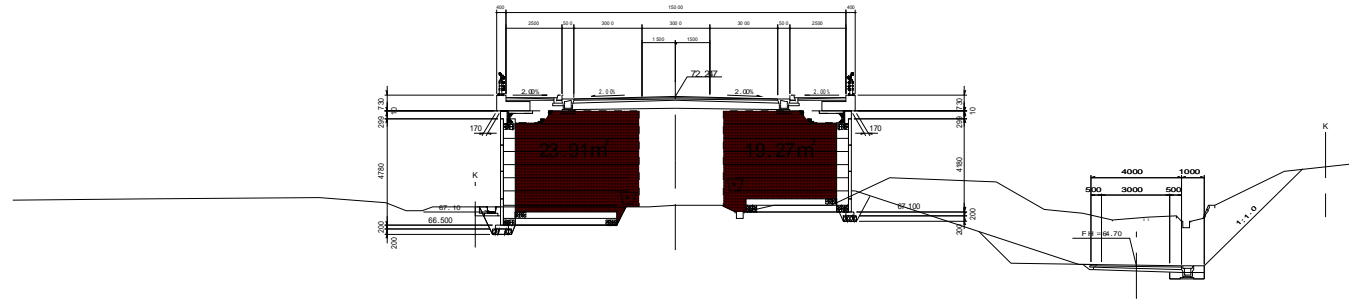
NO. 25
11' 21' 11
11' 21' 34



DL = 55.00

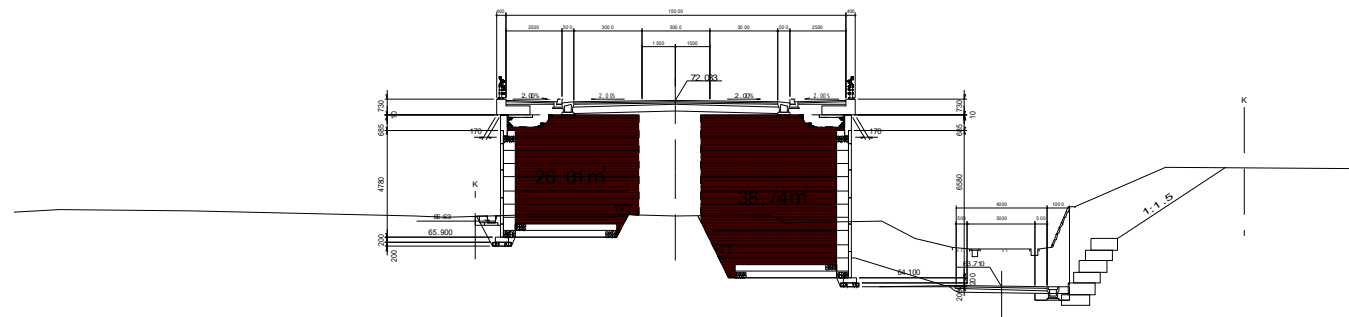
【補強盛土 土工図4】

NO. 27
1:1.50 3:4



DL=60.00

S P . 1
1:1.50 3:4



DL=60.00

5. 函 渠 工

数量集計表

NO.24+13.7付近

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
6号函渠工			式	1	
	コンクリート	24-8-25BB	m ³	243.5	
	型 枠		m ²	407.5	
	鉄 筋	SD345,D13	kg	5,154	
	鉄 筋	SD345,D25	kg	2,904	
	鉄 筋	SD345,D29	kg	8,057	
	均しコンクリート	18-5-40BB	m ³	9.3	
	同 上 型 枠		m ²	4.1	
	足 場 工		掛m ²		
	支 保 工		空m ³		
	中 詰 め 土		m ³	6.1	
	掘 削		m ³	257.5	
	床 掘 り	(A)	m ³	238.1	
	盛 土	仮置土(良質土)	m ³	783.6	27仮置土 使用
	置 換 土	RC-40	m ³	238.1	
	床 均 し		m ²	93.1	

本体工

(1) 本体工数量集計表

種 別		規 格	単 位	数 量	摘 要
コンクリート体積	頂 版	24-8-25BB	m ³	62.3	
	側 壁	"	m ³	110.0	
	底 版	"	m ³	71.2	
	合 計	"	m ³	243.5	
均しコンクリート		18-5-40BB , t=100mm	m ²	93.1	
		"	m ³	9.3	
型枠面積	頂 版	普通型枠	m ²	84.8	
	側 壁	"	m ²	290.5	
	底 版	"	m ²	32.2	
	合 計	"	m ²	407.5	
均しコンクリート型枠			m ²	4.1	
足場工			掛m ²		
支保工			空m ³		
鉄筋重量		D29	kg	8,057	SD345
		D25	kg	2,904	"
		D13	kg	5,154	"
		合計	kg	16,115	

(2) 躯体コンクリ - ト (24-8-25BB)

1) 頂 版

$$1 \quad 1/2 \times (13.880 + 13.088) \times 6.60 \times 0.70 = 62.30 \text{ m}^3$$

$$V1 = 62.30 \text{ m}^3$$

2) 側 壁

$$11 \quad 1/2 \times (13.880 + 13.784) \times 0.80 \times 5.00 = 55.33 \text{ m}^3$$

$$12 \quad 1/2 \times (13.088 + 13.184) \times 0.80 \times 5.00 = 52.54 \text{ "}$$

$$13 \quad 1/2 \times 0.40 \times 0.40 \times (13.768 + 13.200) = 2.16 \text{ "}$$

$$V2 = 110.03 \text{ m}^3$$

3) 底 版

$$21 \quad 1/2 \times (13.880 + 13.088) \times 6.60 \times 0.80 = 71.20 \text{ m}^3$$

$$V3 = 71.20 \text{ m}^3$$

$$V = 243.53 \text{ m}^3$$

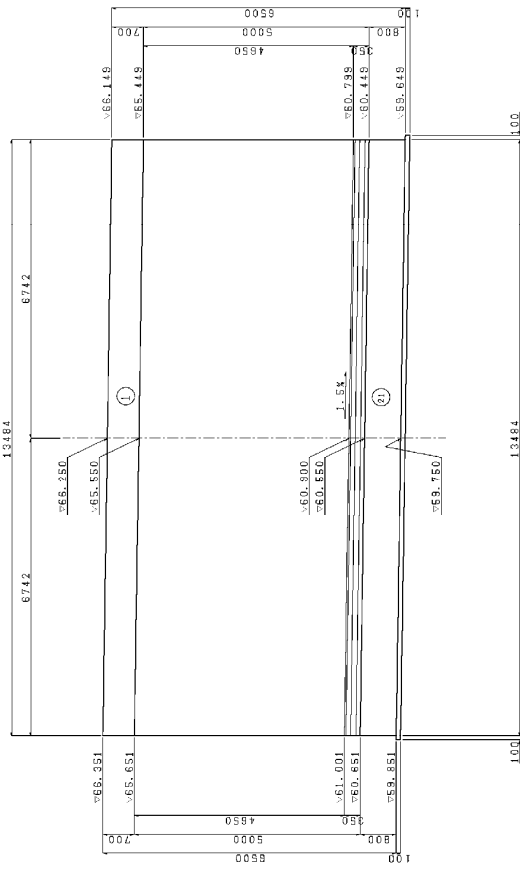
(3) 均しコンクリ - ト (18-5-40BB , t=100mm)

$$A = 1/2 \times (14.080 + 13.288) \times 6.80 = 93.05 \text{ m}^2$$

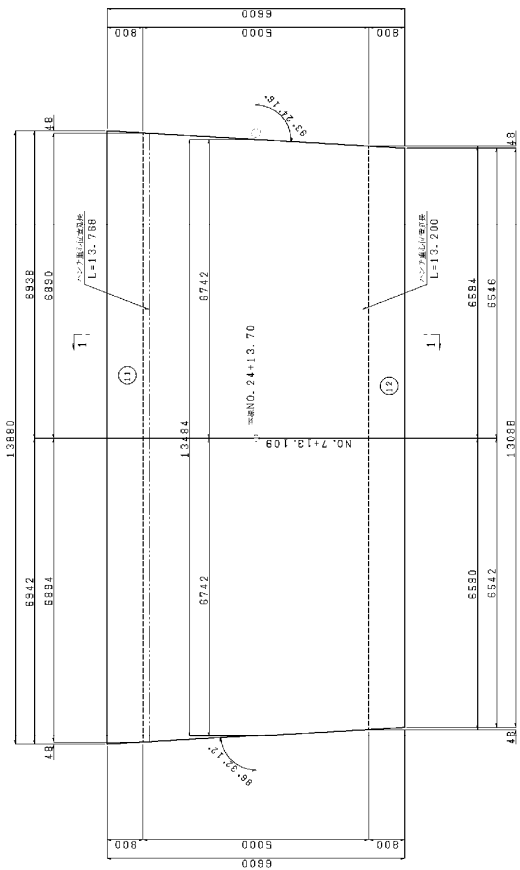
$$V = 1/2 \times (14.080 + 13.288) \times 6.80 \times 0.10 = 9.31 \text{ m}^3$$

コンクリート・拘しコンクリート

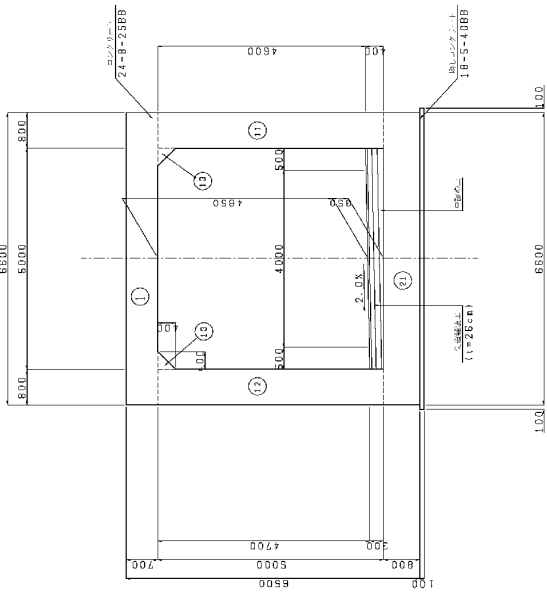
側面図



平面図



標準断面図
[1-1]



(4) 型枠面積 (斜比 86° 32 12 = 1:1.001830 , 93° 24 16 = 1:1.001768)

1) 頂 版

1	$0.70 \times (13.880 + 13.088)$	=	18.88 m ²
2	$0.70 \times (6.60 \times 1.001830 + 6.60 \times 1.001768)$	=	9.26 "
3	$1/2 \times (13.736 + 13.232) \times 4.20$	=	56.63 "
			<hr/>
	A1	=	84.77 m ²

2) 側 壁

11	$5.00 \times (13.880 + 13.088)$	=	134.84 m ²
12	$5.00 \times (0.80 \times 1.001830 + 0.80 \times 1.001768) \times 2$	=	16.03 "
13	$4.60 \times (13.784 + 13.184)$	=	124.05 "
14	$0.566 \times 1/2 \times (13.784 + 13.736)$	=	7.79 m ²
15	$0.566 \times 1/2 \times (13.184 + 13.232)$	=	7.48 "
16	$1/2 \times 0.40 \times 0.40 \times 1.001830 \times 2$	=	0.16 "
17	$1/2 \times 0.40 \times 0.40 \times 1.001768 \times 2$	=	0.16 "
			<hr/>
	A2	=	290.51 m ²

3) 底 版

21	$0.80 \times (13.880 + 13.088)$	=	21.57 m ²
22	$0.80 \times (6.60 \times 1.001830 + 6.60 \times 1.001768)$	=	10.58 "
			<hr/>
	A3	=	32.15 m ²
			<hr/>
	A	=	407.43 m ²

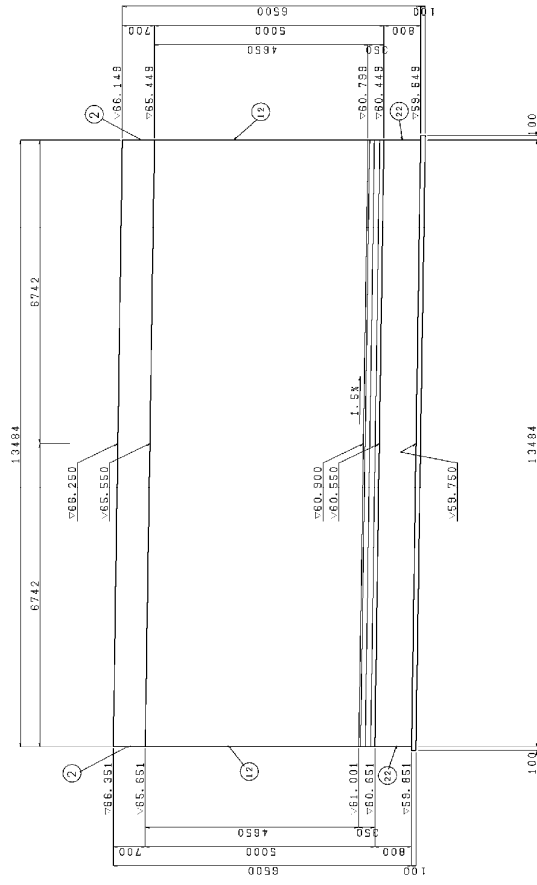
(5) 均しコンクリート型枠面積

(斜比 86° 32 12 = 1:1.001830 , 93° 24 16 = 1:1.001768)

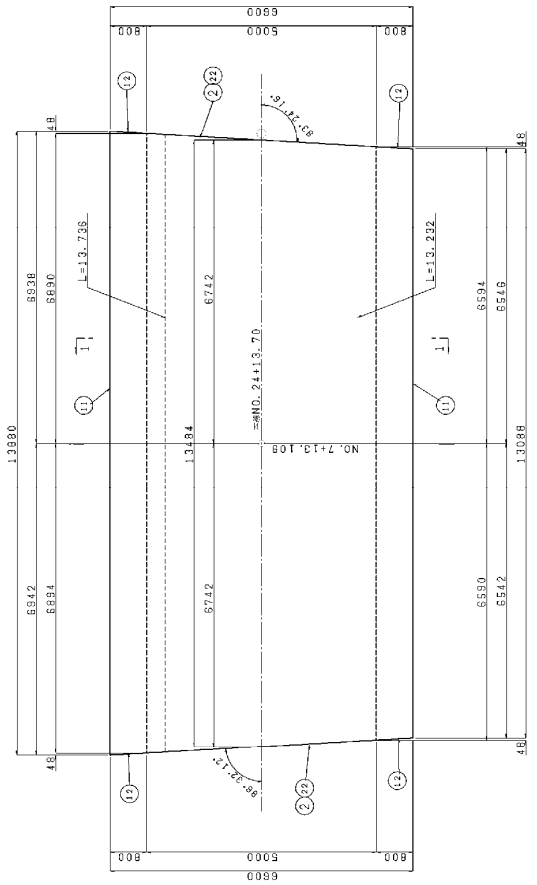
a	$0.10 \times (14.080 + 13.288)$	=	2.74 m ²
b	$0.10 \times (6.80 \times 1.001830 + 6.80 \times 1.001768)$	=	1.36 "
			<hr/>
	A	=	4.10 m ²

型枠面積・均しコンクリート型枠面積

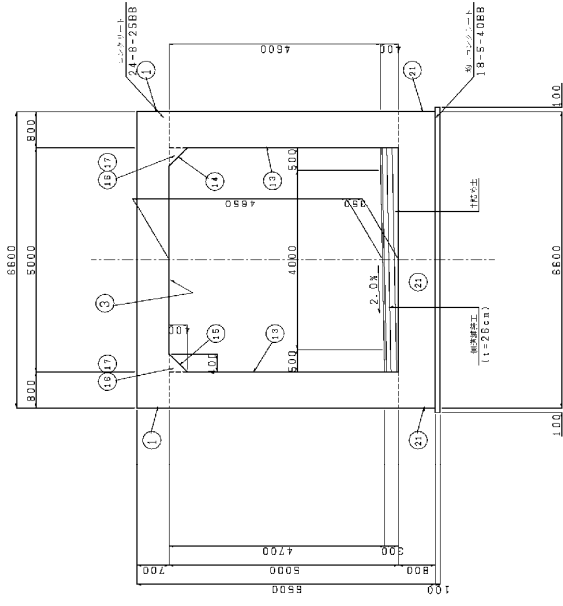
側面図



平面図



標準断面図
(1-1)



(6) 足場工

$$A = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad \text{掛m}^2$$

(7) 支保工

$$V1 = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad \text{空m}^3$$

$$V2 = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad \text{〃}$$

$$V = \quad \quad \quad \text{空m}^3$$

(8) 鉄筋重量 (SD345)



























D29 W = 8057 kg

D25 W = 2904 "

D13 W = 5154 "

W = 16115 kg

鉄筋表

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
函渠工							
B1	D29	7000	53	5.04	35.28	1870	
2	"	7000	53	"	35.28	1870	
3	"	7000	53	"	35.28	1870	
4	"	7500	53	"	37.80	2003	
5	"	10000	4	"	50.40	202	
6	"	12000	4	"	60.48	242	
7	D25	6400	106	3.98	25.47	2700	
8	"	6420	8	"	25.55	204	
9	D13	6290	110	0.995	6.26	689	
10	"	2600	104	"	2.59	269	
11	"	2600	6	"	2.59	16	
12	"	2060	104	"	2.05	213	
13	"	2060	6	"	2.05	12	
14	"	10000	190	"	9.95	1891	
15	"	4500	6	"	4.48	27	
16	"	4000	64	"	3.98	255	
17	"	3500	14	"	3.48	49	
18	"	4500	25	"	4.48	112	
19	"	4500	24	"	4.48	108	
20	"	3500	8	"	3.48	28	
21	"	3500	24	"	3.48	84	
22	"	3500	25	"	3.48	87	
						14801	kg
Bp	D13	1580	260	0.995	1.57	408	
2	"	1740	260	"	1.73	450	
3	"	860	520	"	0.86	447	
4	"	870	10	"	0.87	9	
						1314	kg
鉄筋重量							
				D29	8057	kg	
				D25	2904	kg	
				D13	5154	kg	
				合計	16115	kg	

§ 3 . 土工

(1) 土 工 数 量 集 計 表

項 目	単 位	数 量	摘 要
中詰め土	m ³	6.1	
掘 削	m ³	257.5	
床掘り(A)	"	238.1	
盛 土	"	783.6	良質土 t = 19kN/m ³ 、 = 30 °
残 土	"	495.6	道路土工にて計上
置 換 土	"	238.1	RC-40
床 均 し	m ²	93.1	

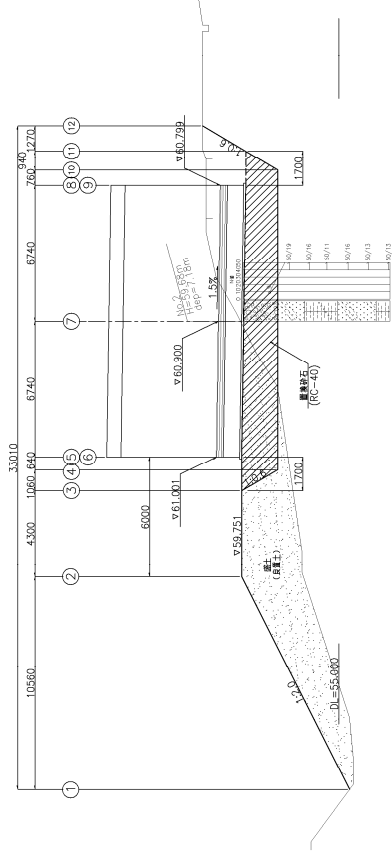
1 中詰め土 : $V=1/2 \times (13.784 + 13.184) \times 5.00 \times 1/2 \times (0.14 + 0.04)=6.07$

2 残土 = 掘削 + 床掘り(A)

3 床均しの数量は、本土工数量の均しコンクリート面積とする。

十一 図 (その1) S=1:100

縦断面図

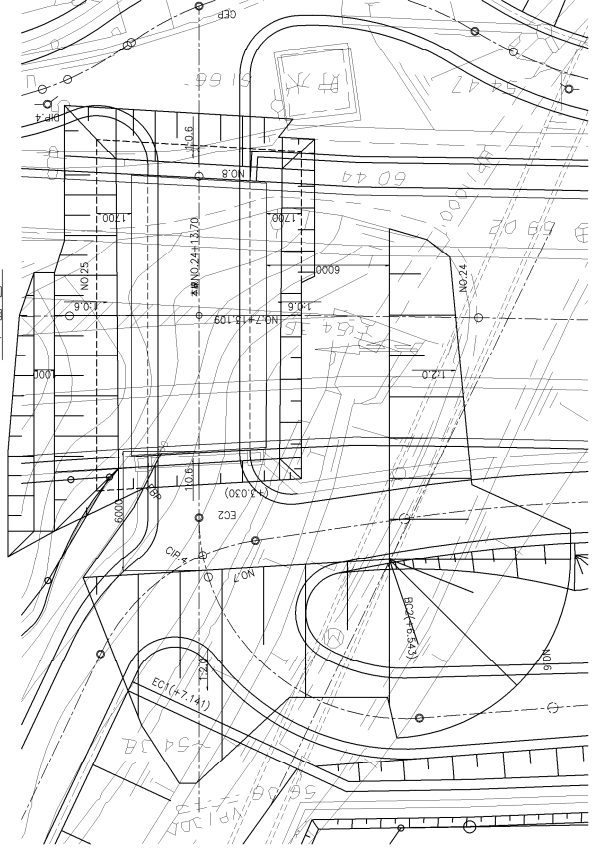


厚み	0.0	m2
長さ(A)	0.0	m2
面積	0.0	m2

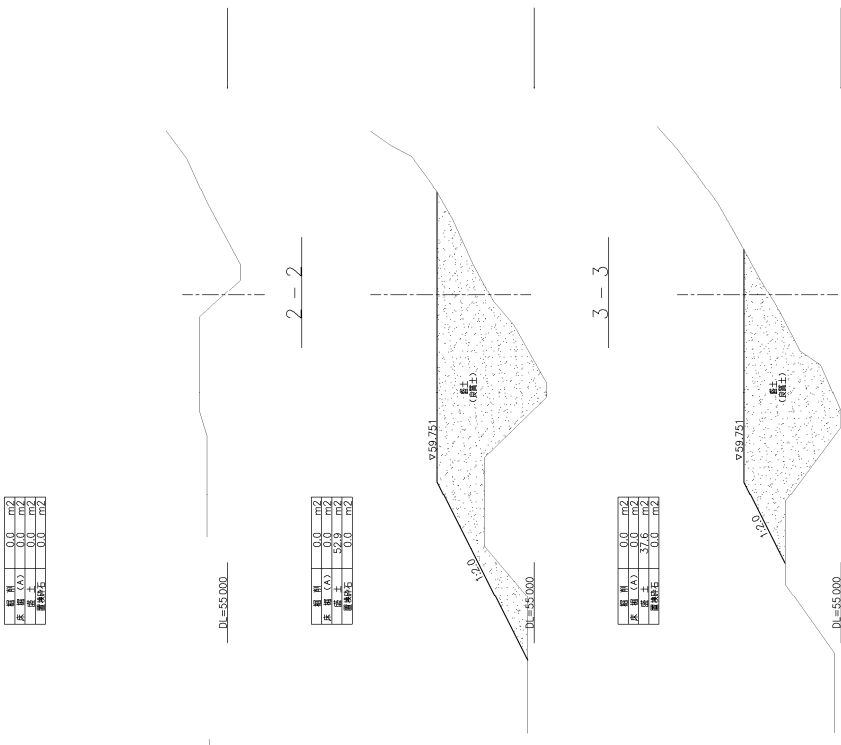
厚み	0.0	m2
長さ(B)	52.3	m2
面積	0.0	m2

厚み	0.0	m2
長さ(C)	37.8	m2
面積	0.0	m2

平面図



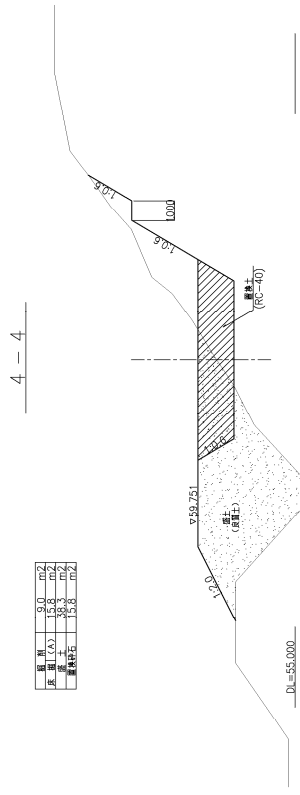
1-1



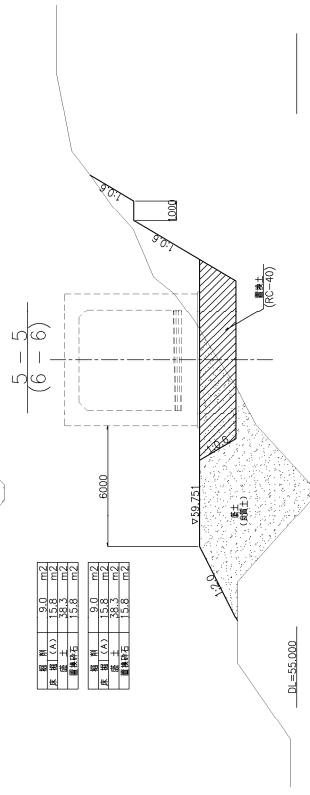
- 【注記】**
1. 現地地盤上から必要となる養生となる材料は、下記の条件を満たすものを採用し、 $V=19.8kN/m^2$ 、 $\sigma=3\sigma'$ とする。
2. 上記、養生は鋼板基礎工の施工に先立ち、図面工面以下まで、自戻土してから鋼板基礎工の掘削を行うものとする。
3. 鋼板基礎工の掘削はポーリング調査結果に基づき地盤強度を考慮し、鋼板基礎工の掘削は必要に応じて掘削を行うものとする。

工事名	市道新設白川線
施行箇所名	三重県亀山市野村町南内
図面の種類	土工図(その1)
縮尺	1:100
図面番号	00/00
発注機関名	亀山市

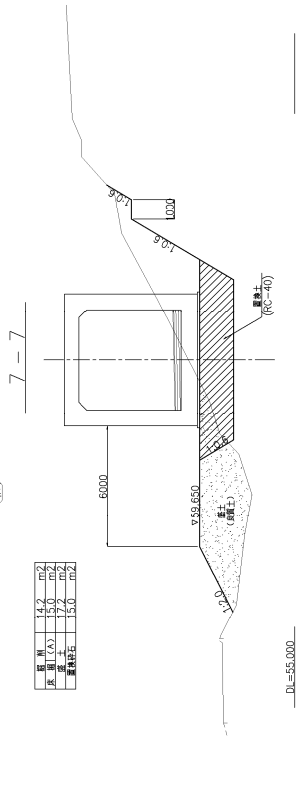
6号函渠土工図 (その2) S=1:100



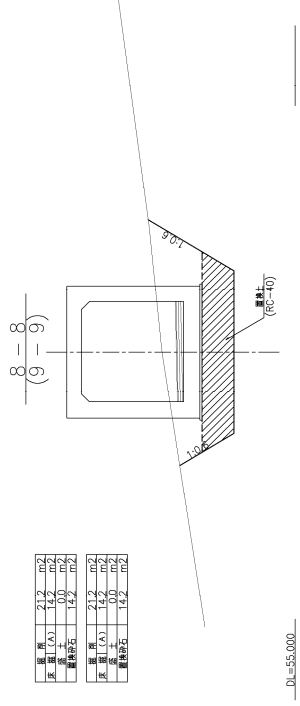
DL=55.000



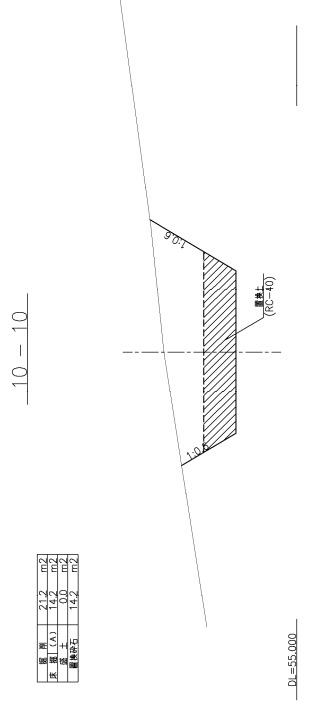
DL=55.000



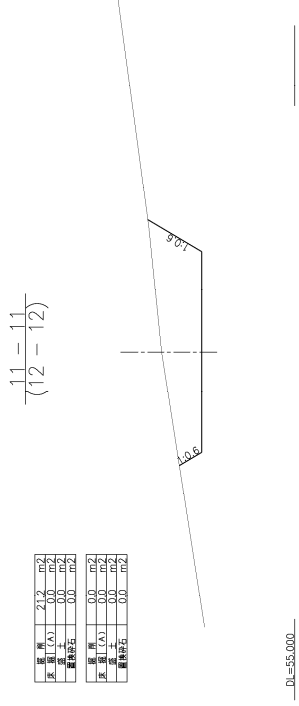
DL=55.000



DL=55.000



DL=55.000



DL=55.000

- 【注記】
- 1 現状地形から必要となる盛土となる材料は、下記の条件を満たすものとする。
砂質土: $\gamma = 19.4kN/m^3$, $\phi = 30^\circ$
 - 2 上層盛土は、 $\gamma = 19.4kN/m^3$ の砂質土とし、渠床直下層は、渠床直下層まで一層は、 $\gamma = 19.4kN/m^3$ の砂質土とし、渠床直下層は、渠床直下層まで一層は、 $\gamma = 19.4kN/m^3$ の砂質土とする。
 - 3 盛土層の厚さは、 $\gamma = 19.4kN/m^3$ の砂質土とし、渠床直下層は、渠床直下層まで一層は、 $\gamma = 19.4kN/m^3$ の砂質土とする。

工事名	市道新白川線
施行箇所名	三鷹新白川町新井町地内
図面の種類	土工図 (その他)
縮尺	1:100 図面番号 00/00
発注者名	龜山市

掘 削				
測 点	距 離 m	断 面 積 m ²	平均断面積 m ²	体 積 m ³
1	0.000	0.0	-	-
2	10.560	0.0	0.00	0.00
3	4.300	0.0	0.00	0.00
4	1.060	9.0	4.50	4.77
5	0.640	9.0	9.00	5.76
6	0.000	9.0	-	-
7	6.740	14.2	11.60	78.18
8	6.740	21.2	17.70	119.30
9	0.000	21.2	-	-
10	0.760	21.2	21.20	16.11
11	0.940	21.2	21.20	19.93
12	1.270	0.0	10.60	13.46
合 計	33.01			257.51

床 掘 削(A)				
測 点	距 離 m	断 面 積 m ²	平均断面積 m ²	体 積 m ³
1	0.000	0.0	-	-
2	10.560	0.0	0.00	0.00
3	4.300	0.0	0.00	0.00
4	1.060	15.8	7.90	8.37
5	0.640	15.8	15.80	10.11
6	0.000	15.8	-	-
7	6.740	15.0	15.40	103.80
8	6.740	14.2	14.60	98.40
9	0.000	14.2	-	-
10	0.760	14.2	14.20	10.79
11	0.940	0.0	7.10	6.67
12	1.270	0.0	0.00	0.00
合 計	33.01			238.14

盛 土				
測 点	距 離 m	断 面 積 m ²	平均断面積 m ²	体 積 m ³
1	0.000	0.0	-	-
2	10.560	52.9	26.45	279.31
3	4.300	37.6	45.25	194.58
4	1.060	38.3	37.95	40.23
5	0.640	38.3	38.30	24.51
6	0.000	38.3	-	-
7	6.740	17.2	27.75	187.04
8	6.740	0.0	8.60	57.96
9	0.000	0.0	-	-
10	0.760	0.0	0.00	0.00
11	0.940	0.0	0.00	0.00
12	1.270	0.0	0.00	0.00
合 計	33.01			783.63

置 換 土				
測 点	距 離 m	断 面 積 m ²	平均断面積 m ²	体 積 m ³
1	0.000	0.0	-	-
2	10.560	0.0	0.00	0.00
3	4.300	0.0	0.00	0.00
4	1.060	15.8	7.90	8.37
5	0.640	15.8	15.80	10.11
6	0.000	15.8	-	-
7	6.740	15.0	15.40	103.80
8	6.740	14.2	14.60	98.40
9	0.000	14.2	-	-
10	0.760	14.2	14.20	10.79
11	0.940	0.0	7.10	6.67
12	1.270	0.0	0.00	0.00
合 計	33.01			238.14

6. 小型水路工

数 量 集 計 表

工 種	種 別	規 格 ・ 寸 法	単 位	数 量	摘 要
小型水路工			式	1.0	
側溝工			式	1.0	
	U型側溝工	3種,300A リサイクル認定製品	m	71	
	U型側溝工	3種,300C リサイクル認定製品	m	18	
	ベンチフリューム	BF-350 リサイクル認定製品	m	69	
	コンクリート蓋	3種,B=300,L=500 リサイクル認定製品	枚	161	
	グレーチング蓋	T-25,B=300,L=500 リサイクル認定製品	枚	12	
	小段排水溝	盛土部(BF-300) リサイクル認定製品	m	42	
	縦排水溝	盛土部(BF-300) リサイクル認定製品	m	12	
	可変側溝工		式	1	
管渠工			式	1.0	
	管渠工 A	P1-RC1-D300	m	12	
集水柵工			式	1.0	
	集水柵工 8	500×500×600	箇所	1	グレーチング蓋 500×500用
	集水柵工 9	500×500×600	箇所	1	グレーチング蓋 500×500用
	集水柵工 10	500×500×800	箇所	1	グレーチング蓋 500×500用
	集水柵工 11	500×500×800	箇所	1	グレーチング蓋 500×500用
	集水柵工 18	500×500×500	箇所	1	

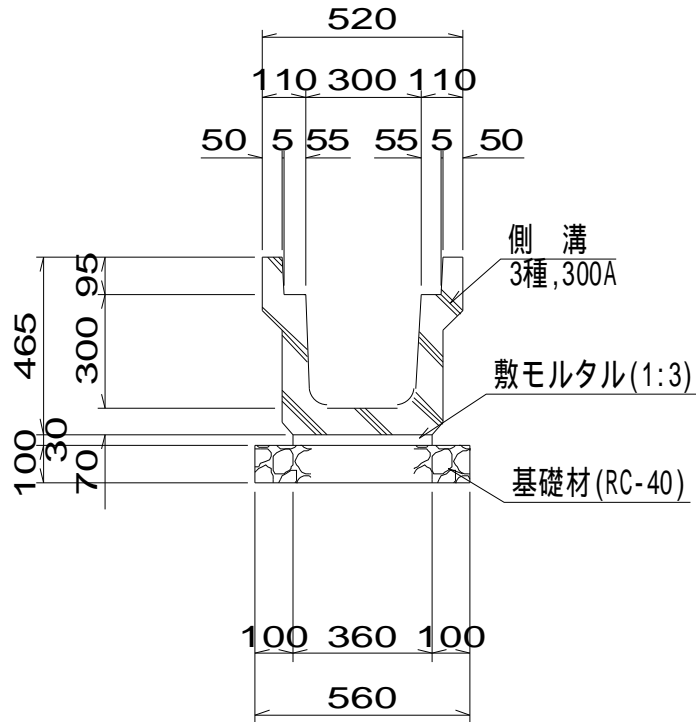
名 称	計 算 式	数 量
2号可変側溝工	NO.24+11.27~NO.24+16.02 L=4.70	1.0箇所当り
1.可変側溝横断用 (300×400)	L=0.71m = 1.000	1.0 個
2.可変側溝横断用 (300×400)	L=2.00m = 1.000	1.0 個
3.可変側溝横断用 (300×500)	L=2.00m = 1.000	1.0 個
4.グレーチング蓋 (B=300,L=500,車道用)	L= 2.00m以上 N= 2.0個 可変側溝横断用1個当り2個 N=2.0×2= 4.0	4.0 枚
5.底張コンクリート (18-8-25BB)	V1= 1/2×(0.150+0.064)×2.705×0.30 = 0.087 V2= 1/2×(0.164+0.100)×2.000×0.30 = 0.079 Σ = 0.166	0.2 m ³
6.基礎コンクリート (18-8-25BB)	V1= 0.62×(2.705+2.000)×0.10 = 0.292 Σ = 0.292	0.3 m ³
7.同上型枠	A= 4.705×0.10×2 = 0.941	0.9 m ²
8.基礎材 (RC-40,t=10cm)	A1= 0.720×(2.705+2.000) = 3.388 Σ = 3.388	3.4 m ²
9.床均し	A1= 0.720×(2.705+2.000) = 3.388 Σ = 3.388	3.4 m ²

排水工 延長調書

名 称	測 点		数 量	摘 要		
	左・右	自			至	
U型側溝工	左	NO.21+3.20	~	NO.24+10.47	67.8	m
(3種,300A)	左	NO.20+19.30	~	NO.21+2.40	3.1	m
	合計				70.9	m
U型側溝工	左	NO.24+16.42	~	NO.25+4.44	18.0	m
(3種,300C)						
BF-350	左	NO.24+16.82	~	NO.27+18.18	68.6	m
コンクリート蓋	左	NO.21+3.20	~	NO.24+10.47	124	枚
3種,B=300,L=500	左	NO.20+19.30	~	NO.21+2.40	7	枚
	左	NO.24+16.42	~	NO.25+4.44	30	枚
	合計				161	枚
グレーチング蓋	左	NO.21+3.20	~	NO.24+10.47	12	枚
T-25,B=300,L=500						
小段排水溝	右	NO.27	~	NO.28+ 5.80	41.5	m
盛土部(BF-300)						
縦排水工	右	NO.26+16.00		付近	12.4	m
盛土部(BF-300)						

U型側溝工(3種,300A)単位数量計算書

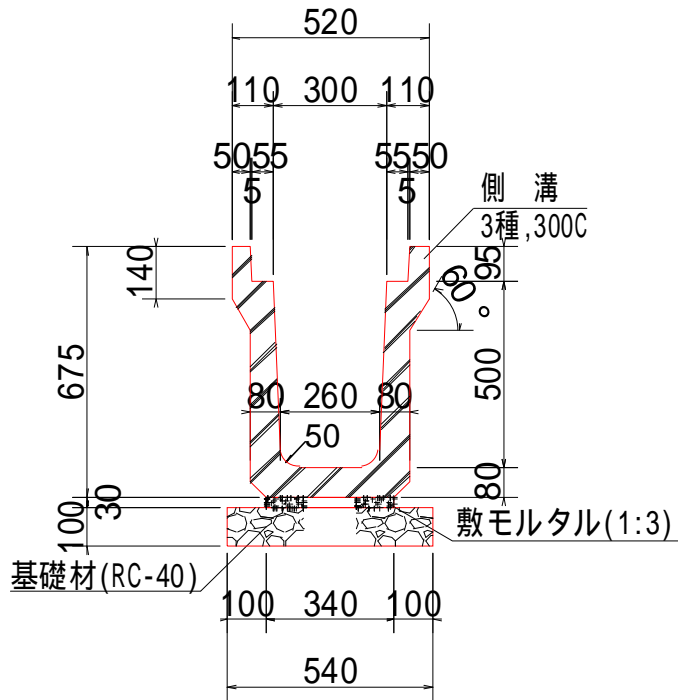
(10m当り)



名 称	計 算 式	单 位	数 量
側 溝 (3種,300A)	$L=2000$ $= 5.000$	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.360 \times 0.030 \times 10.0$ $= 0.108$	m ³	0.11
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.560×10.0 $= 5.600$	m ²	5.6
床均し	0.560×10.0 $= 5.600$	m ²	5.6

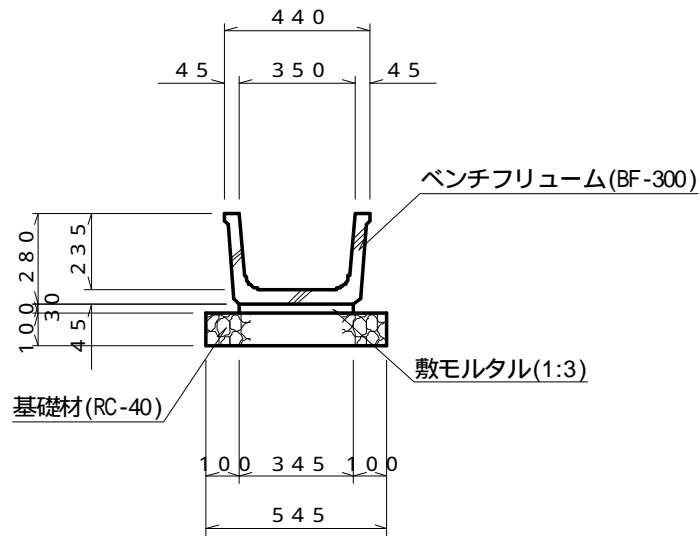
U型側溝工(3種,300C)単位数量計算書

(10m当り)



名 称	計 算 式	单 位	数 量
側 溝 (3種,300C)	$L=2000$ = 5.000	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.340 \times 0.030 \times 10.0$ = 0.102	m ³	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.540×10.0 = 5.400	m ²	5.4
床均し	0.540×10.0 = 5.400	m ²	5.4

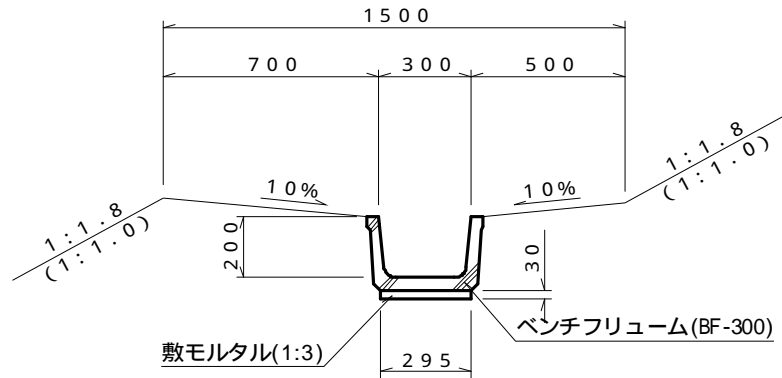
ベンチフリューム(BF-350) 単位数量計算書 (10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ベンチフリューム (BF-350)	$L=2000$ = 5.000	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.345 \times 0.03 \times 10.0$ = 0.104	m ³	0.10
基礎材 (RC-40, t=10cm)	0.545×10.0 = 5.450	m ²	5.5
床均し	0.545×10.0 = 5.450	m ²	5.5

小段排水溝 単位数量計算書

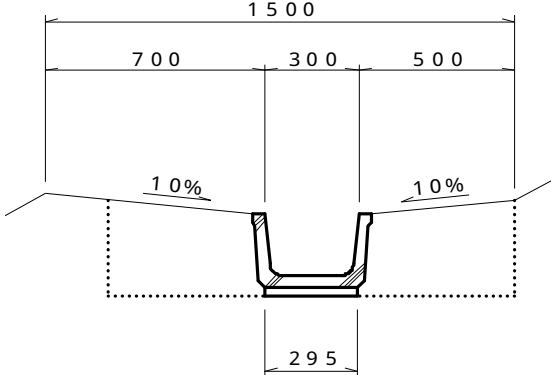
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ベンチフリューム (BF-300)	$L=2000$ = 5.000	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.295 \times 0.03 \times 10.0$ = 0.089	m ³	0.09

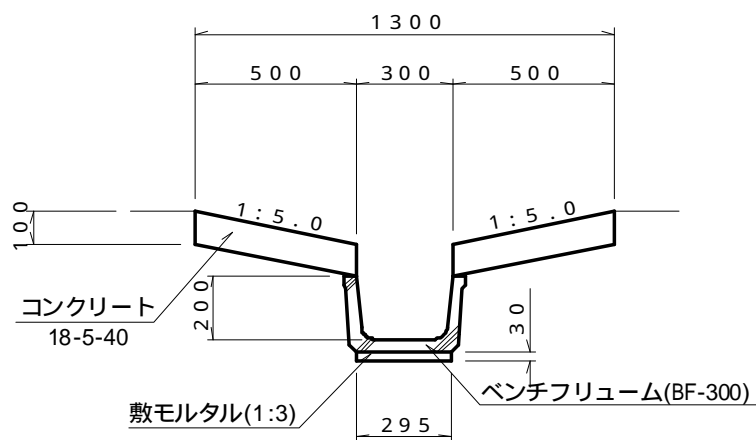
小段排水溝 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="text-align: center;">床 掘 A = 0.4m² 埋戻し D A = 0.3m²</p>		
床 掘	0.40 × 10.0 = 4.0	m ³	4
埋戻し D	0.30 × 10.0 = 3.0	m ³	3
残 土	(4.0 × 0.9 - 3.0) / 0.9 = 0.7	m ³	1
床均し	0.295 × 10.0 = 3.0	m ²	3

縦排水溝 単位数量計算書

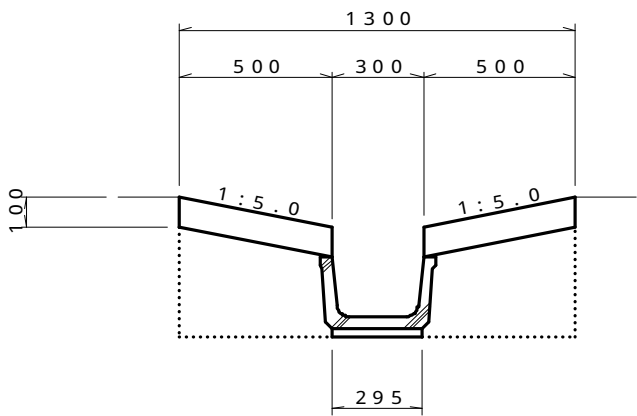
(10m当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ベンチフレーム (BF-300)	L=2000 = 5.000	個	5.0
敷モルタル (1:3)	$0.295 \times 0.03 \times 10.0$ = 0.089	m ³	0.09
コンクリート (18-5-40BB)	$0.50 \times 0.10 \times 2 \times 10.0$ = 1.000	m ³	1.0
同上型枠	$0.10 \times 4 \times 10.0$ = 4.000	m ²	4.0

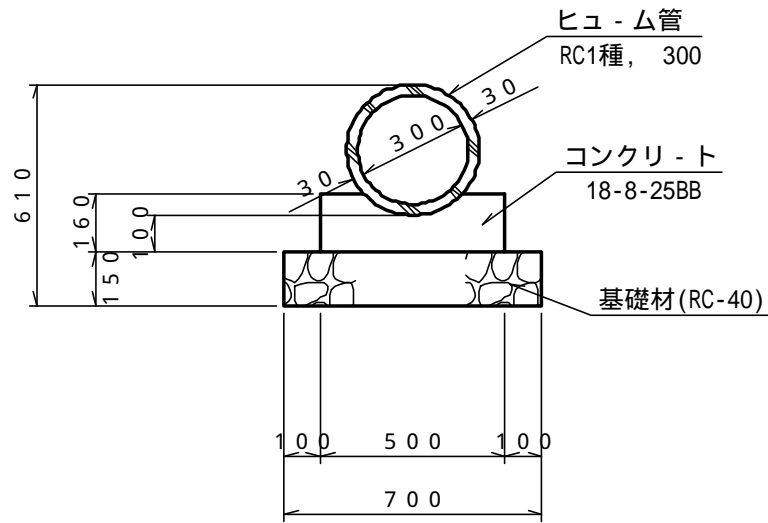
縦排水溝 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="text-align: center;">床 掘 $A = 0.5\text{m}^2$ 埋戻し $A = 0.3\text{m}^2$</p>		
床 掘	$0.50 \times 10.0 = 5.0$	m^3	5
埋戻し	$0.30 \times 10.0 = 3.0$	m^3	3
残 土	$(5.0 \times 0.9 - 3.0) / 0.9 = 1.7$	m^3	2
床 均し	$0.295 \times 10.0 = 3.0$	m^2	3

管渠工 A (P1-RC1-D300) 単位数量計算書

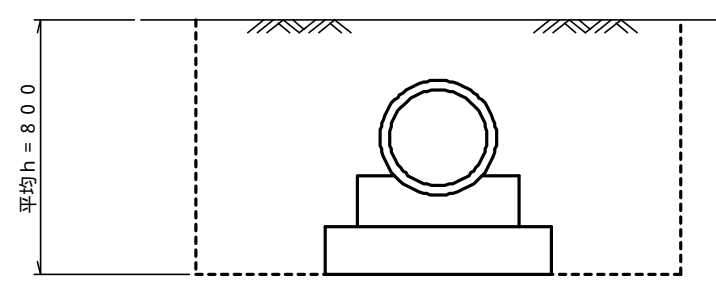
(10m 当り)



名 称	計 算 式	単 位	数 量
ヒュ-ム管 (RC1種, 300)	$L=2000$ $= 5.000$	本	5.0
コンクリ-ト (18-8-25BB)	 $= 0.688$	m ³	0.7
型 枠	 $= 3.200$	m ²	3.2
基礎材 (RC-40, t=15cm)	 $= 7.000$	m ²	7.0

管渠工 A (P1-RC1-D300) 単位数量計算書

(10m当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工	 <p style="text-align: center;">平均h = 800</p> <p style="text-align: center;">床 掘A = 1.2 m² 埋戻しA = 0.9 m²</p>		
床 掘	$1.2 \times 10.0 = 12.0$	m ³	12
埋戻しD	$0.9 \times 10.0 = 9.0$	m ³	9
残 土	$(12.0 \times 0.9 - 9.0) / 0.9 = 2.0$	m ³	2
床 均 し	$0.700 \times 10.0 = 7.0$	m ²	7

集水枮工8 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.75 \times 10.0 = 4.800$ (控除分) $V2 = 0.630 \times 0.630 \times 0.071 \times 10.0 = -0.282$ $V3 = 0.50 \times 0.50 \times 0.529 \times 10.0 = -1.323$ $V4 = \frac{1}{4} \times 0.318^2 \times \quad \times 0.15 \times 10.0 = -0.119$ $V5 = 0.30 \times 0.30 \times 0.15 \times 10.0 \times 2 = -0.270$ $= 2.806$	m ³	2.8
型 枠	$A1 = 0.80 \times 0.75 \times 4 \times 10.0 = 24.000$ $A2 = 0.50 \times 0.679 \times 4 \times 10.0 = 13.580$ $A3 = 0.30 \times 0.15 \times 4 \times 10.0 \times 2 = 3.600$ (控除分) $A4 = \frac{1}{4} \times 0.318^2 \times \quad \times 10.0 \times 2 = -1.588$ $A5 = 0.30 \times 0.30 \times 2 \times 10.0 \times 2 = -3.600$ $= 35.992$	m ²	36.0
グレーチング蓋 (500×500用)	T-25, 細目 ノンスリップタイプ $= 10.000$	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.1

集水枒工8 单位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.64 \times 10.0 = 20.7$	m ³	21
埋戻しD	$20.7 - (0.80 \times 0.80 \times 0.49 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 16.3$	m ³	16
残 土	$(20.7 \times 0.9 - 16.3) / 0.9 = 2.6$	m ³	3
床均し	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m ²	8

集水柵工9 単位数数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1= 0.80 \times 0.80 \times 0.75 \times 10.0 = 4.800$ (控除分) $V2= 0.630 \times 0.630 \times 0.071 \times 10.0 = -0.282$ $V3= 0.50 \times 0.50 \times 0.529 \times 10.0 = -1.323$ $V4= 0.30 \times 0.30 \times 0.15 \times 10.0 = -0.135$ $V5= 0.30 \times 0.285 \times 0.15 \times 10.0 = -0.128$ $= 2.932$	m ³	2.9
型 枠	$A1= 0.80 \times 0.75 \times 4 \times 10.0 = 24.000$ $A2= 0.50 \times 0.529 \times 4 \times 10.0 = 10.580$ $A3= 0.30 \times 0.15 \times 4 \times 10.0 = 2.400$ $A4=(0.30 \times 0.15 \times 2 + 0.285 \times 0.15 \times 2) \times 10.0 = 1.755$ (控除分) $A5=0.30 \times 0.30 \times 2 \times 10.0 = -1.800$ $A6=0.30 \times 0.285 \times 2 \times 10.0 = -1.710$ $= 35.225$	m ²	35.2
グレーチング蓋 (500×500用)	T-25,細目 ノンスリップタイプ $= 10.000$	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.1

集水枒工9 单位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	单 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.64 \times 10.0 = 20.7$	m ³	21
埋戻しD	$20.7 - (0.80 \times 0.80 \times 0.49 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 16.3$	m ³	16
残 土	$(20.7 \times 0.9 - 16.3) / 0.9 = 2.6$	m ³	3
床均し	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m ²	8

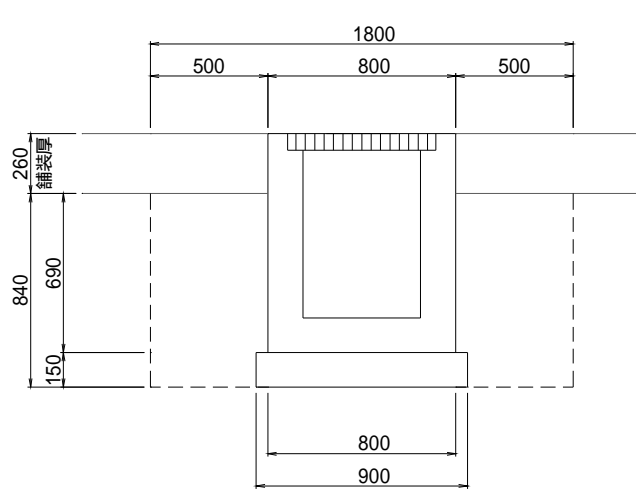
集水桝工10 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.95 \times 10.0 = 6.080$ (控除分) $V2 = 0.630 \times 0.630 \times 0.071 \times 10.0 = -0.282$ $V3 = 0.50 \times 0.50 \times 0.729 \times 10.0 = -1.823$ $V4 = 0.30 \times 0.50 \times 0.15 \times 10.0 = -0.225$ $V5 = 0.30 \times 0.435 \times 0.15 \times 10.0 = -0.196$ $= 3.554$	m ³	3.6
型 枠	$A1 = 0.80 \times 0.95 \times 4 \times 10.0 = 24.000$ $A2 = 0.50 \times 0.729 \times 4 \times 10.0 = 14.580$ $A3 = (0.30 \times 0.15 \times 2 + 0.50 \times 0.15 \times 2) \times 10.0 = 2.400$ $A4 = (0.30 \times 0.15 \times 2 + 0.435 \times 0.15 \times 2) \times 10.0 = 2.205$ (控除分) $A5 = 0.30 \times 0.50 \times 2 \times 10.0 = -3.000$ $A6 = 0.30 \times 0.435 \times 2 \times 10.0 = -2.610$ $= 37.575$	m ²	37.6
グレーチング蓋 (500×500用)	T-25, 細目 ノンスリップタイプ	= 10.000	枚 10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0$	= 8.100	m ² 8.1

集水桝工10 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.84 \times 10.0 = 27.2$	m ³	27
埋戻しD	$27.2 - (0.80 \times 0.80 \times 0.69 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 21.6$	m ³	22
残 土	$(27.2 \times 0.9 - 21.6) / 0.9 = 3.2$	m ³	3
床均し	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m ²	8

集水桝工11 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.95 \times 10.0 = 6.080$ (控除分) $V2 = 0.630 \times 0.630 \times 0.071 \times 10.0 = -0.282$ $V3 = 0.50 \times 0.50 \times 0.729 \times 10.0 = -1.823$ $V4 = 0.30 \times 0.50 \times 0.15 \times 10.0 = -0.225$ $V5 = 1/4 \times 0.360^2 \times 0.15 \times 10.0 = -0.153$ $= 3.597$	m ³	3.6
型 枠	$A1 = 0.80 \times 0.95 \times 4 \times 10.0 = 24.000$ $A2 = 0.50 \times 0.729 \times 4 \times 10.0 = 14.580$ $A3 = (0.30 \times 0.15 \times 2 + 0.50 \times 0.15 \times 2) \times 10.0 = 2.400$ $A4 = 1/4 \times 0.360^2 \times 2 \times 10.0 = 2.036$ (控除分) $A5 = 0.30 \times 0.50 \times 2 \times 10.0 = -3.000$ $A6 = 1/4 \times 0.360^2 \times 2 \times 10.0 = -2.036$ $= 37.980$	m ²	38.0
グレーチング蓋 (500×500用)	T-25,細目 ノンスリップタイプ $= 10.000$	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.1

集水桝工11 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.84 \times 10.0 = 27.2$	m ³	27
埋戻しD	$27.2 - (0.80 \times 0.80 \times 0.69 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 21.6$	m ³	22
残 土	$(27.2 \times 0.9 - 21.6) / 0.9 = 3.2$	m ³	3
床均し	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m ²	8

集水桝工18 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.80 \times 0.80 \times 0.65 \times 10.0 = 4.160$ (控除分) $V2 = 0.50 \times 0.50 \times 0.50 \times 10.0 = -1.250$ $V3 = 0.30 \times 0.20 \times 0.15 \times 2 \times 10.0 = -0.180$ $= 2.730$	m ³	2.7
型 枠	$A1 = 0.80 \times 0.65 \times 4 \times 10.0 = 20.800$ $A2 = 0.50 \times 0.65 \times 4 \times 10.0 = 13.000$ $A3 = (0.30 + 0.20 \times 4) \times 0.15 \times 10.0 = 1.650$ (控除分) $A4 = 0.30 \times 0.20 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -2.400$ $= 33.050$	m ²	33.1
基礎材 (RC-40, t=15cm)	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.100$	m ²	8.1

集水桝工18 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工			
床 掘	$1.80 \times 1.80 \times 0.80 \times 10.0 = 25.9$	m ³	26
埋戻しD	$25.9 - (0.80 \times 0.80 \times 0.65 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) \times 10.0 = 20.5$	m ³	21
残 土	$(25.9 \times 0.9 - 20.5) / 0.9 = 3.1$	m ³	3
床均し	$0.90 \times 0.90 \times 10.0 = 8.1$	m ²	8

7. 構造物撤去工

数量集計表

(当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
構造物撤去工			
舗装版取壊し	アスファルト t=4cm $A = 528 + 255$ 撤去工平面図より	= 783 m ²	783
As舗装版切断	アスファルト t=4cm $L = 54.8$ 撤去工平面図より	= 54.8 m	55
As殻運搬	783×0.04	= 31.32 m ³	31
As殻処理	783×0.04	= 31.32 m ³	31
支障木伐採運搬	幹回り120cm未満	本	20
支障木伐根運搬	幹回り120cm未満	本	20
枝木処分		t	8
根株処分		t	4

8. 衛生公苑排水管工

集水柵工 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 1.10 \times 1.10 \times 1.25 \times 10.0 = 15.125$ (控除分) $V2 = 1/4 \times \quad \times 0.2 \times 0.20 \times 2 \times 10.0 = -0.628$ $= 14.497$	m ³	14.5
型 枠	$A1 = 1.10 \times 1.25 \times 4 \times 10.0 = 55.000$ $A2 = 0.70 \times 1.25 \times 4 \times 10.0 = 35.000$ (控除分) $A3 = \quad \times 0.2 \times 0.2 \times 2 \times 10.0 = -2.513$ $= 87.487$	m ²	87.5
編鋼板蓋 (700×700用)	$= 10.000$	枚	10.0
基礎材 (RC-40, t=20cm)	$1.20 \times 1.20 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.4

集水柵工 単位数量計算書

(10箇所当り)

名 称	計 算 式	単 位	数 量
土 工			
床 掘	$2.10 \times 2.10 \times 1.45 \times 10.0 = 63.9$	m ³	64
埋戻しD	$63.9 - (1.10 \times 1.10 \times 1.25 + 1.20 \times 1.20 \times 0.20) \times 10.0 = 45.9$	m ³	46
残 土	$(63.9 \times 0.9 - 45.9) / 0.9 = 12.9$	m ³	13
床 均 し	$1.20 \times 1.20 \times 10.0 = 14.4$	m ²	14

共通仮設費（技術管理費）

○平板載荷試験

1. 補強土壁工

- ・ 5-1 号：良質土盛土部（置換砕石工底面）・・・1箇所
- ・ 5-2 号：段丘部の補強土壁基礎底面（B=1.0m 区間）・・・1箇所
- ・ // （B=0.8m 区間）・・・1箇所
- ・ // （B=0.6m 区間）・・・1箇所
- ・ // （B=0.4m 区間）・・・1箇所
- ・ 6-1 号：良質土盛土部（置換砕石工底面）・・・1箇所
- ・ 6-2 号：段丘部の補強土壁基礎底面（B=1.0m 区間）・・・1箇所
- ・ // （B=0.8m 区間）・・・1箇所
- ・ // （B=0.6～0.4m 区間）・・・1箇所
- ・ 6-2 号：置換砕石工底面・・・1箇所
- ・ 7 号：補強土壁基礎底面・・・1箇所

2. 函渠工

- ・ 6号函渠工（置換基礎工下面・上面）・・・2箇所

合計・・・13箇所