

数量集計表

種 別	細 別	規 格	算 式	数 量	摘 要
道路土工			土工計算書より		
掘削工	掘削	土砂	15.3	15.3 m3	
盛土工	盛土(1)	1.0m未満	0.4	0.4 m3	
	盛土(2)	1.0m以上2.5m未満	1.9	1.9 m3	
	盛土(4)	4.0m以上	25.3	25.3 m3	
作業土工	埋戻し(D)	発生土 1.0m未満	0.8	0.8 m3	
法面整形工	法面整形	切土部	4.3	4.3 m2	
残土処理工	残土処理	土砂	15.3-0.8	14.5 m3	
購入土	購入土	良質土	0.4+1.9+25.3	27.6 m3	
擁壁工A			別紙計算書より	1.0 式	
作業土工	基面整正		9.71	9.7 m2	
	床掘り	土砂 発生土	21.42	21.4 m3	
	埋戻し(C)	1.0m以上4.0m未満	1.98	2.0 m3	
	埋戻し(D)	発生土 1.0m未満	13.33	13.3 m3	

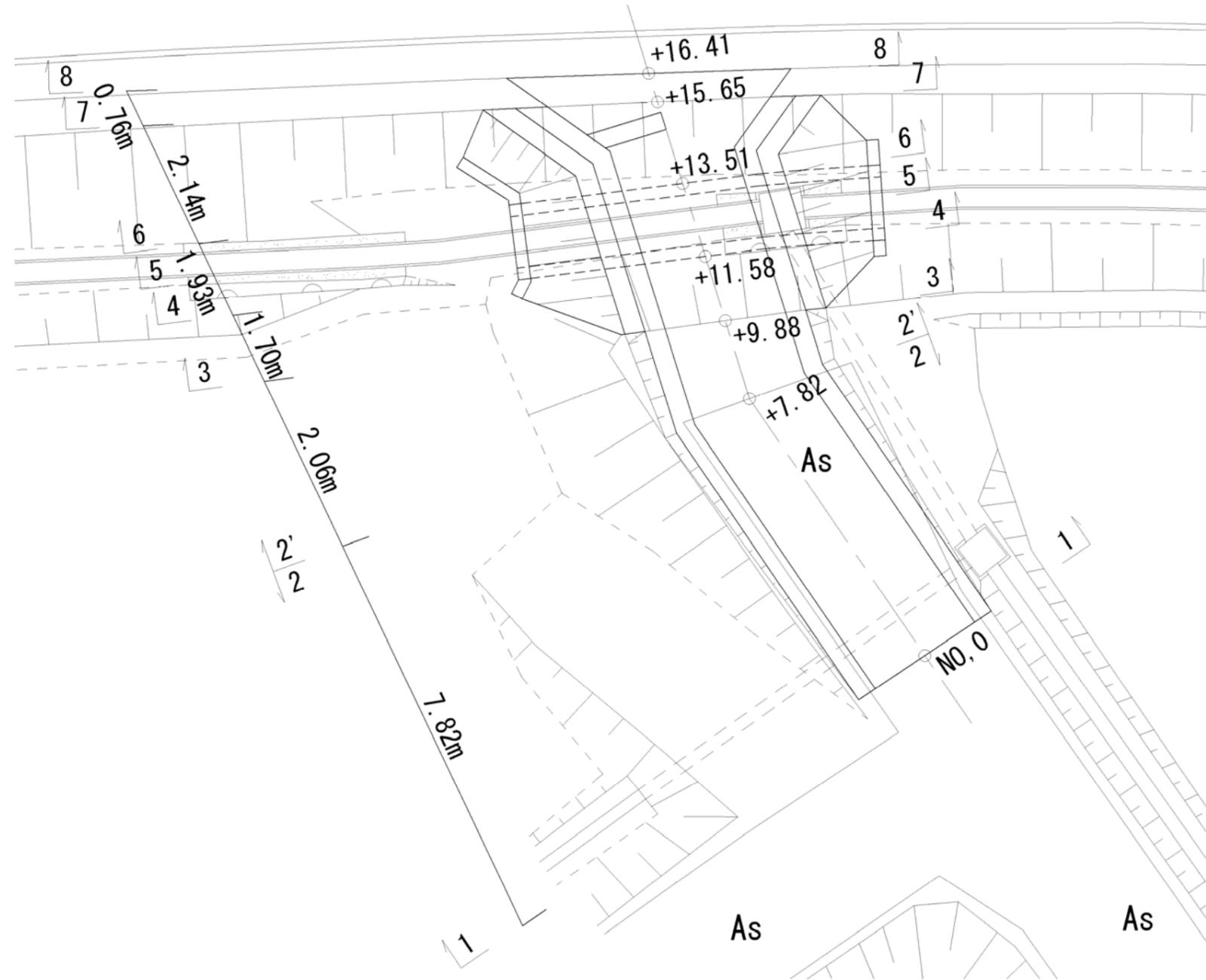
数量集計表

種 別	細 別	規 格	算 式	数 量	摘 要
残土処理工	残土処理	土砂	6.11	6.1 m3	
本體工	基礎碎石	RC-40 t=150mm	9.71	9.7 m2	
	型枠		21.58	21.6 m2	
	コンクリート	18-8-40	4.97	5.0 m3	
	養生	一般養生	4.97	5.0 m3	
	目地材	エラストイト t=10mm	0.39	0.4 m2	
擁壁工B			別紙計算書より	1.0 式	
作業土工	基面整正		8.44	8.4 m2	
	床掘り	土砂 発生土	19.35	19.4 m3	
	埋戻し(C)	1.0m以上4.0m未満	2.32	2.3 m3	
	埋戻し(D)	発生土 1.0m未満	11.68	11.7 m3	
残土処理工	残土処理	土砂	5.35	5.4 m3	
本體工	基礎碎石	RC-40 t=150mm	8.44	8.4 m2	
	型枠		17.96	18.0 m2	
	コンクリート	18-8-40	4.19	4.2 m3	
	養生	一般養生	4.19	4.2 m3	
	目地材	エラストイト t=10mm	0.39	0.4 m2	
張コンクリート工			数量根拠平面図より	1.0 式	
	コンクリート	18-8-40 t=100mm	$5.8 \times 1.0 / 10$	0.6 m3	
	養生	一般養生	$5.8 \times 1.0 / 10$	0.6 m3	

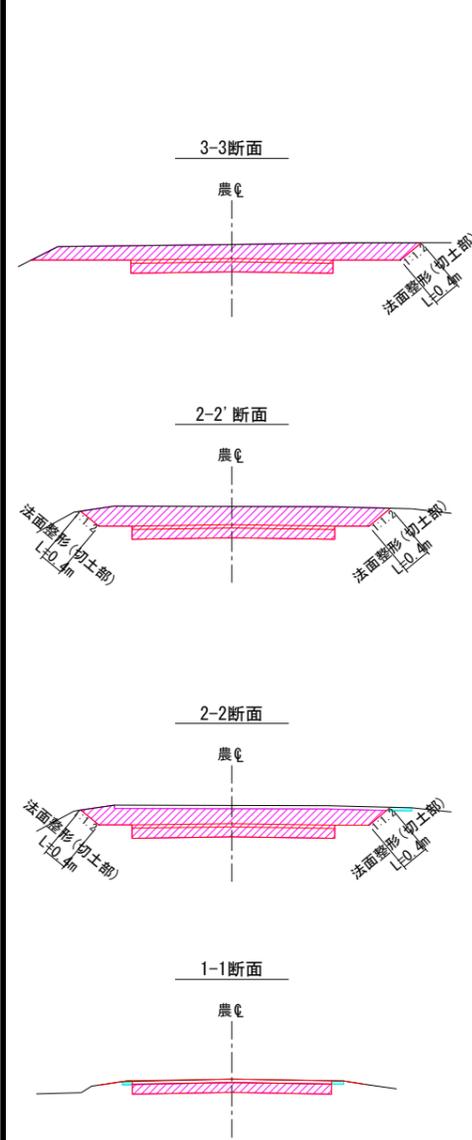
数量集計表

種 別	細 別	規 格	算 式	数 量	摘 要
水路蓋工			数量根拠平面図より	1.0 式	
	型枠		断面型枠 $9.3 \times 18.00/10 + 1.90 \times 0.25 \times 2$	17.7 m ²	
	コンクリート	24-8-25	$9.3 \times 4.75/10$	4.4 m ³	
	養生	一般養生	$9.3 \times 4.75/10$	4.4 m ³	
	鉄筋	D13 SD345	$9.3 \times 0.37/10$	0.3 t	
	支保工	耐カフ $\leq 60kN/m^2$ Hmax=0.6m パイプサポート支保	$9.3 \times 5.00/10$	4.7 空m ³	
	目地材	エラストイト t=10mm	四点目地 $9.3 \times 6.00/10 + 0.30 \times 0.25 \times 4$	5.9 m ²	
舗装準備工			数量根拠平面図より	1.0 式	
	不陸整正		29.6	29.6 m ²	
舗装工			数量根拠平面図より	1.0 式	
	上層路盤	再生クラッシャーラン RC-40 t=150mm	$53.1 \times 10.00/10$	53.1 m ²	
	表層	再生密粒度アスコン (13) t=50mm	$53.1 \times 10.00/10$	53.1 m ²	プライムコート (PK-3)含む

土工根拠平面図



土工根拠断面図



土工表 3-3断面

掘削	A= 1.9 m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= - m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= - m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= - m ²
法面整形(切土部)	L= 0.4 m

土工表 3-3'断面

掘削	A= 1.9 m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= - m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= - m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= - m ²
法面整形(切土部)	L= - m

土工表 2-2'断面

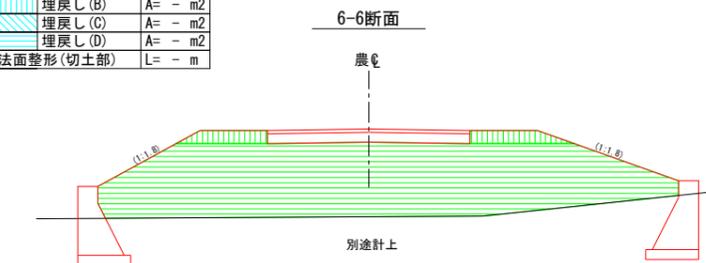
掘削	A= 1.9 m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= - m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= - m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= - m ²
法面整形(切土部)	L= 0.8 m

土工表 2-2断面

掘削	A= 1.6 m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= - m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= - m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= 0.1 m ²
法面整形(切土部)	L= 0.8 m

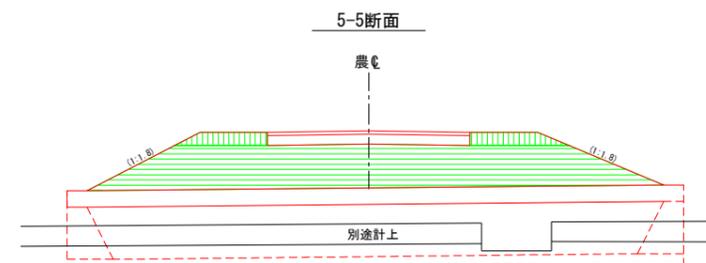
土工表 1-1断面

掘削	A= 0.4 m ²
盛土(1)	A= 0.1 m ²
盛土(2)	A= - m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= - m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= 0.1 m ²
法面整形(切土部)	L= - m



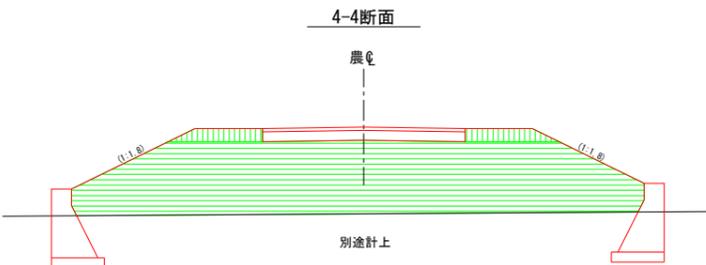
土工表 6-6断面

掘削	A= - m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= 0.5 m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= 8.4 m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= - m ²
法面整形(切土部)	L= - m



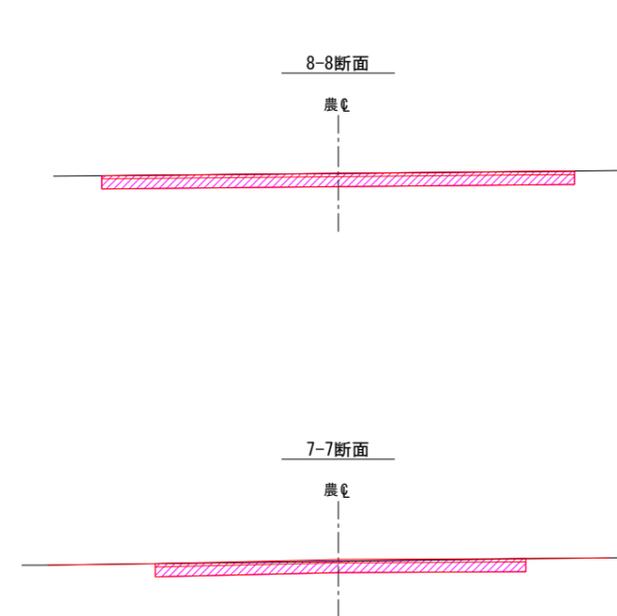
土工表 5-5断面

掘削	A= - m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= 0.5 m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= 4.7 m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= - m ²
法面整形(切土部)	L= - m



土工表 4-4断面

掘削	A= - m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= 0.5 m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= 8.5 m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= - m ²
法面整形(切土部)	L= - m



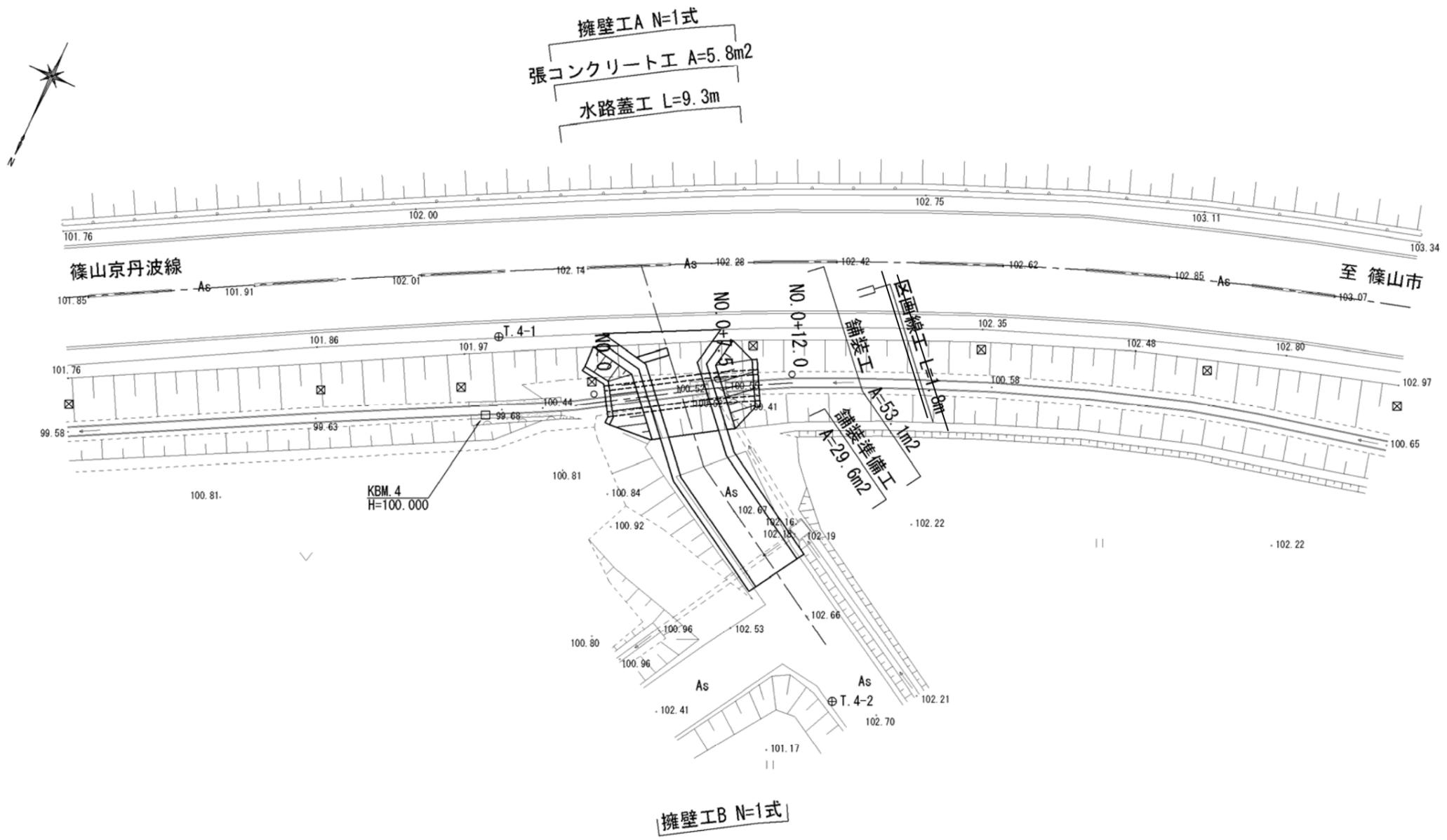
土工表 8-8断面

掘削	A= 1.4 m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= - m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= - m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= - m ²
法面整形(切土部)	L= - m

土工表 7-7断面

掘削	A= 1.0 m ²
盛土(1)	A= - m ²
盛土(2)	A= - m ²
盛土(3)	A= - m ²
盛土(4)	A= - m ²
埋戻し(A)	A= - m ²
埋戻し(B)	A= - m ²
埋戻し(C)	A= - m ²
埋戻し(D)	A= - m ²
法面整形(切土部)	L= - m

数量根拠平面図

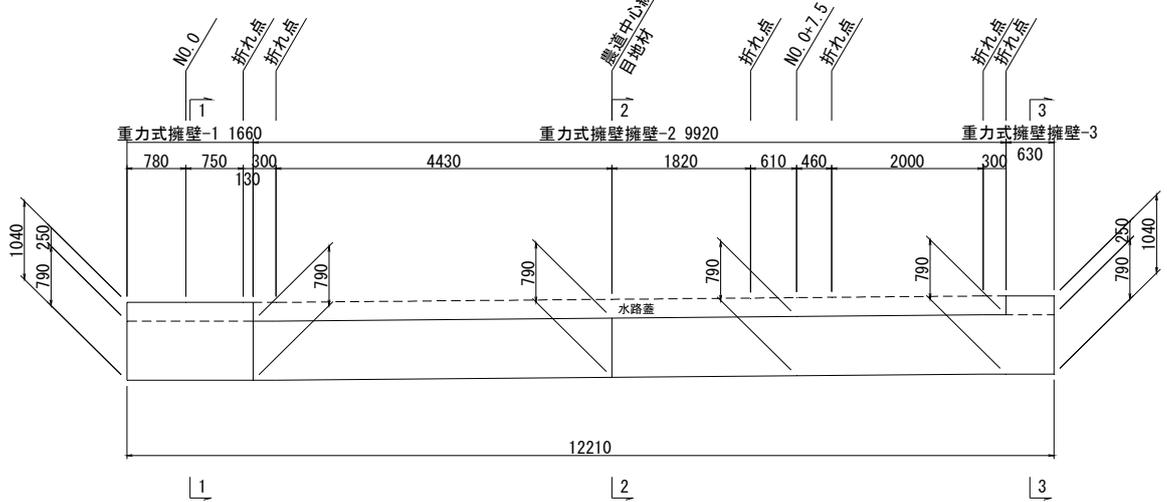


単位数量計算書

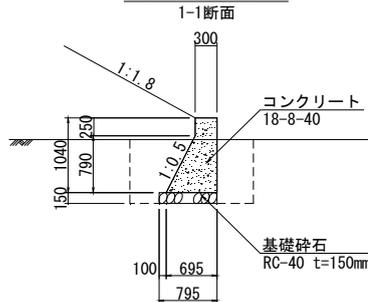
擁壁工A

1式 当り

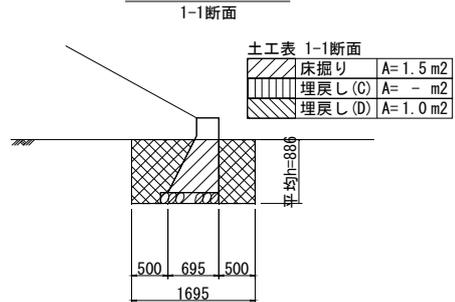
擁壁工A展開図



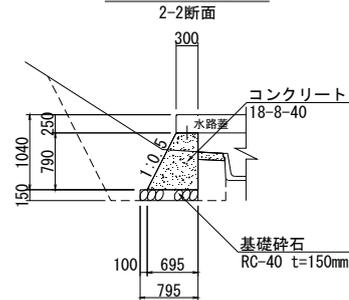
重力的擁壁-1



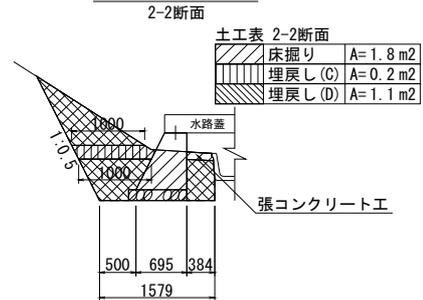
土工根拠図



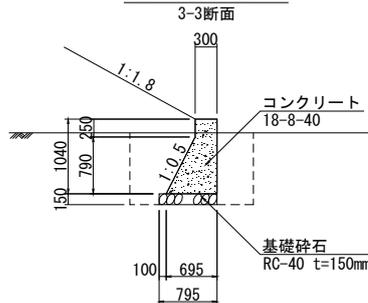
重力的擁壁-2



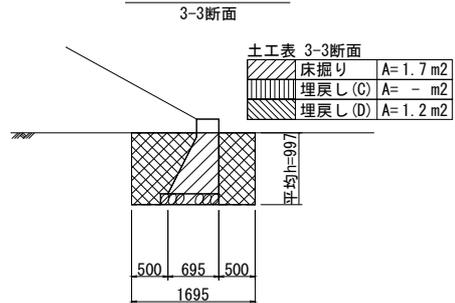
土工根拠図



重力的擁壁-3



土工根拠図



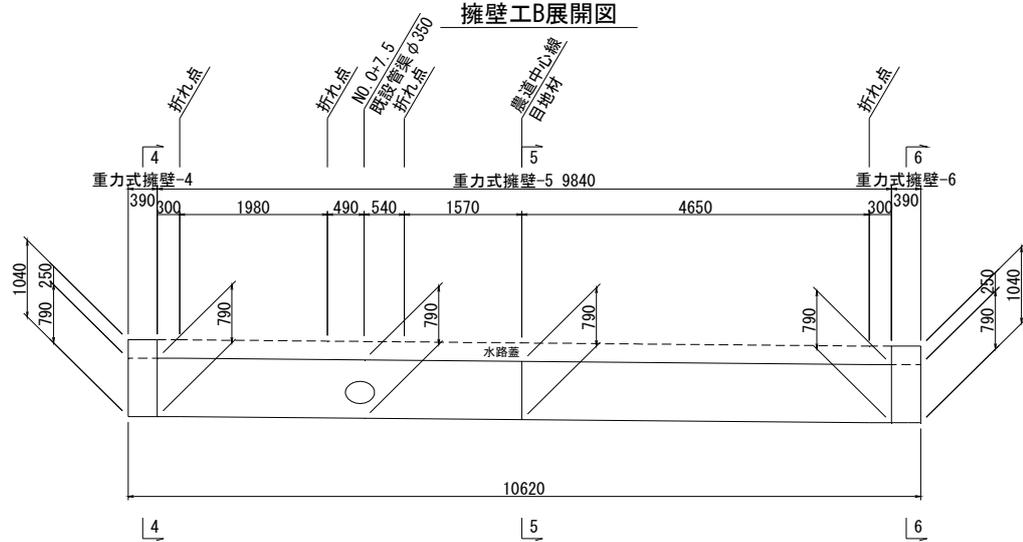
擁壁工A			1式 当り	
名 称	規 格 ・ 形 状	算 式 ・ 略 式	数 量	単 位
作業土工				
基面整正		$0.795 \times (1.660 + 9.920 + 0.630) = 9.707$	9.71	m2
床掘り	土砂	$1.5 \times 1.660 + 1.8 \times 9.920 + 1.7 \times 0.630 = 21.417$	21.42	m3
埋戻し(C)	発生土 1.0m以上4.0m未満	$0.2 \times 9.920 = 1.984$	1.98	m3
埋戻し(D)	発生土 1.0m未満	$1.0 \times 1.660 + 1.1 \times 9.920 + 1.2 \times 0.630 = 13.328$	13.33	m3
残土処理工				
残土処理	土砂	$21.417 - 1.984 - 13.328 = 6.105$	6.11	m3
本体工				
基礎砕石	RC-40 t=150mm	$0.795 \times (1.660 + 9.920 + 0.630) = 9.707$	9.71	m2
型枠		$0.790 \times (1.660 + 9.920 + 0.630) = 9.646$	21.58	m2
		$0.790 \times 1.118 \times (1.660 + 9.920 + 0.630) = 10.784$		
		$0.250 \times (1.660 + 0.630) \times 2 = 1.145$		
		合計 = 21.575		
コンクリート	18-8-40	$[0.300 \times 0.250 + \{1/2 \times (0.300 + 0.695) \times 0.790\}] \times 1.660 = 0.777$	4.97	m3
		$1/2 \times (0.300 + 0.695) \times 0.790 \times 9.920 = 3.899$		
		$[0.300 \times 0.250 + \{1/2 \times (0.300 + 0.695) \times 0.790\}] \times 0.630 = 0.295$		
		合計 = 4.971		
養生	一般養生	コンクリートと同数量 = 4.971	4.97	m3
目地材	エラストイト t=10mm	$1/2 \times (0.300 + 0.695) \times 0.790 \times 1 = 0.393$	0.39	m2

単位数計算書

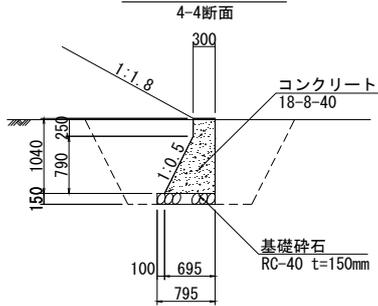
擁壁工B

1式 当り

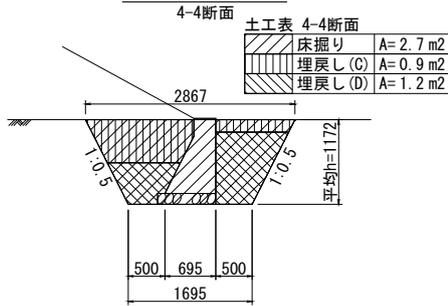
擁壁工B展開図



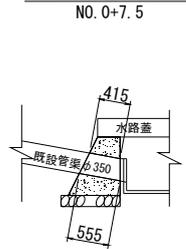
重力式擁壁-4



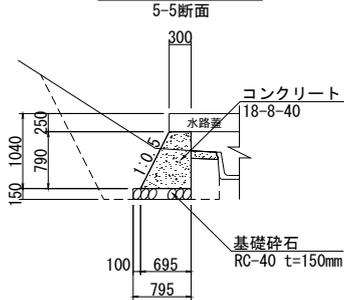
土工根拠図



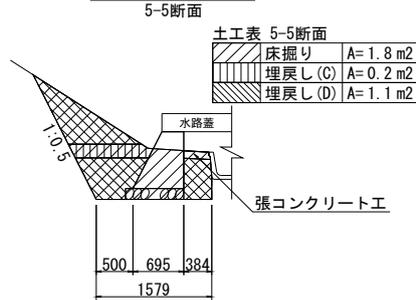
管渠巻込部



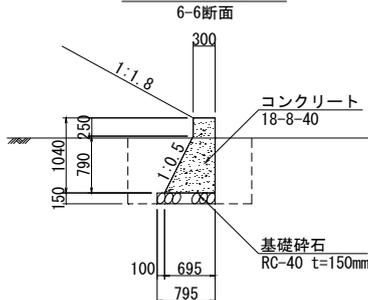
重力式擁壁-5



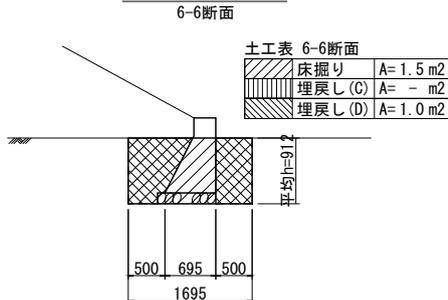
土工根拠図



重力式擁壁-6



土工根拠図



擁壁工B			1式 当り	
名 称	規 格 ・ 形 状	算 式 ・ 略 式	数 量	単 位
作業土工				
基面整正		$0.795 \times (0.390 + 9.840 + 0.390) = 8.443$	8.44	m2
床掘り	土砂	$2.7 \times 0.390 + 1.8 \times 9.840 + 1.5 \times 0.390 = 19.350$	19.35	m3
埋戻し(C)	発生土 1.0m以上4.0m未満	$0.9 \times 0.390 + 0.2 \times 9.840 = 2.319$	2.32	m3
埋戻し(D)	発生土 1.0m未満	$1.2 \times 0.390 + 1.1 \times 9.840 + 1.0 \times 0.390 = 11.682$	11.68	m3
残土処理工				
残土処理	土砂	$19.350 - 2.319 - 11.682 = 5.349$	5.35	m3
本体工				
基礎砕石	RC-40 t=150mm	$0.795 \times (0.390 + 9.840 + 0.390) = 8.443$	8.44	m2
型枠		$0.790 \times (0.390 + 9.840 + 0.390) = 8.390$	17.96	m2
		$0.790 \times 1.118 \times (0.390 + 9.840 + 0.390) = 9.380$ <small>1:0.5斜率</small>		
		$0.250 \times (0.390 + 0.390) \times 2 = 0.390$		
	既設管渠φ350控除	$(1/4 \times \pi \times 0.350^2) + (1/4 \times \pi \times 0.350^2 \times 1.118) = -0.204$ <small>1:0.5斜率</small>		
		合計 = 17.956		
コンクリート				
	18-8-40	$\{0.300 \times 0.250 + [1/2 \times (0.300 + 0.695) \times 0.790]\} \times 0.390 = 0.183$	4.19	m3
		$1/2 \times (0.300 + 0.695) \times 0.790 \times 9.840 = 3.867$		
		$\{0.300 \times 0.250 + [1/2 \times (0.300 + 0.695) \times 0.790]\} \times 0.390 = 0.183$		
	既設管渠φ350控除	$1/4 \times \pi \times 0.350^2 \times 1/2 \times (0.415 + 0.555) = -0.047$		
		合計 = 4.186		
養生	一般養生	コンクリートと同数量 = 4.186	4.19	m3
目地材	エラストイト t=10mm	$1/2 \times (0.300 + 0.695) \times 0.790 \times 1 = 0.393$	0.39	m2

構造物撤去工数量集計表

種 別	細 別	規 格	算 式	数 量	摘 要
舗装版切断工	舗装版切断	アスファルト t=20cm以下	撤去数量根拠平面図より	1.0 式	
			3.3	3.3 m	
舗装版取壊し工	舗装版破碎	アスファルト t=10cm以下 コンクリート t=10cm以下	撤去数量根拠平面図より	1.0 式	
			29.3	29.3 m ²	
			0.2	0.2 m ³	
殻運搬処理工	殻運搬処理	アスファルト殻 無筋コンクリート殻		1.0 式	
			$29.3 \times 0.50 / 10$	1.5 m ³	
			$2.2 \times 1.00 / 10$	0.2 m ³	

撤去数量根拠平面図



凡例

	舗装版取壊し工(アスファルト)
	舗装版取壊し工(コンクリート)

