

## 設計数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	備考
道路改良								
	道路土工							
		掘削工	掘削(土砂)	オープンカット	m <sup>3</sup>	1,606.1	1,600.0	
		路体盛土工	路体(発生土)	1.0m未満	m <sup>3</sup>	22.8	22.0	
		路床盛土工	路床(発生土)	4.0m以上	m <sup>3</sup>	66.0	66.0	
		土羽土	土羽土	t=30cm	m <sup>3</sup>	32.7	32.0	
		法面整形工	法面整形	切土部	m <sup>2</sup>	102.0	100.0	
			法面整形	盛土部	m <sup>2</sup>	108.9	100.0	
		発生土運搬	発生土運搬(他現場流用)	坂井町所有地 L=12.0km	m <sup>3</sup>	196.2	190.0	坂井町所有地
		残土処理工	残土処理	残土受入施設 L=38.0km	m <sup>3</sup>	1,372.8	1,370.0	西部開発
	地盤改良工							
		路床安定処理工	安定処理	改良厚 t=40cm	m <sup>2</sup>	907.3	907.0	
	法面工							
		植生工	種子散布	種子散布工	m <sup>2</sup>	210.0	210.0	
	擁壁工							
		作業土工	床掘り		m <sup>3</sup>	11.5	11.0	
			埋戻しD		m <sup>3</sup>	6.5	6.0	
			基面整正		m <sup>2</sup>	8.5	8.0	
		場所打擁壁工	3号重力式擁壁	H=1198 H500~1360	m <sup>3</sup>	3.3	3.0	L=3.6
			4号小型重力式擁壁	H=1149 H1137~1160	m <sup>3</sup>	2.7	2.0	L=3.1
	ブロック積工							
		作業土工	基面整正		m <sup>2</sup>	53.5	53.0	
		コンクリートブロック工	コンクリートブロック基礎A型	H300	m	33.3	33.0	
			コンクリートブロック基礎B型	H350	m	14.1	14.0	

## 設計数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	備考
			コンクリートブロック基礎C型	H400	m	25.6	25.0	
			1号コンクリートブロック積	控35cm 裏込コンクリート10cm	m <sup>2</sup>	54.1	54.0	
			2号コンクリートブロック積	控35cm 裏込コンクリート15cm	m <sup>2</sup>	54.3	54.0	
			3号コンクリートブロック積	控35cm 裏込コンクリート20cm	m <sup>2</sup>	143.0	143.0	
			裏込め材	RC-40	m <sup>3</sup>	65.9	65.0	
			天端コンクリートA型	W839	m	32.7	33.0	
			天端コンクリートB型	W894	m	13.7	13.0	
			天端コンクリートC型	W950	m	24.0	24.0	
		止壁工	小口止A		箇所	1.0	1.0	
			小口止B		箇所	1.0	1.0	
	排水構造物工							
		作業土工	床掘り		m <sup>3</sup>	168.4	160.0	
			埋戻しD		m <sup>3</sup>	70.6	70.0	
			基面整正		m <sup>2</sup>	80.7	80.0	
		側溝工	プレキャストU2型側溝	300×300	m	106.6	106.0	L=87.5+19.1
			コンクリート蓋	B300 L=500	枚	33.0	33.0	
			グレーチング蓋	B300 L=500 細目	枚	5.0	5.0	
			グレーチング蓋	細目 L=1000 跳ね上げ防止	枚	7.0	7.0	
			跳ね上り防止金具	金具・取付器具	式	1.0	1.0	
		管渠工	鉄筋コンクリート台付管	φ300(再利用)	m	6.2	6.0	
		集水柵工	集水柵(A-8)	500×500×750	箇所	1.0	1.0	グレーチング普通
			集水柵(A-9)	500×500×550	箇所	1.0	1.0	グレーチング細目
			街渠柵	蓋交換 グレーチング細目	箇所	1.0	1.0	
		排水工	PU側溝	300×300 ソケット付	m	6.2	6.0	

## 設計数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	計算数量	設計数量	備考
			縦溝工	W300 縞鋼板	箇所	1.0	1.0	
	付帯工							
		雑工	地下埋設物調整	水道・下水道施設	式	1.0	1.0	
			階段工	W1500	箇所	1.0	1.0	
	舗装工							
		アスファルト舗装工	下層路盤	再生クラッシュラン(RC-30) t=10cm	m <sup>2</sup>	988.8	988.0	
			上層路盤	再生粒度調整碎石(RM-30) t=10cm	m <sup>2</sup>	977.0	977.0	
			表層	再生密粒度アスコン t=5cm	m <sup>2</sup>	965.1	965.0	
		取付舗装	表層	再生密粒度アスコン t=5cm	m <sup>3</sup>	120.6	120.0	
		仮舗装	路盤	再生クラッシュラン(RC-30) 平均t=10cm	m <sup>2</sup>	166.6	166.0	
			表層	再生密粒度アスコン t=4cm	m <sup>2</sup>	166.6	166.0	
	縁石工							
		縁石工	歩車道境界ブロック	縁石A(標準)	m	1.3	1.0	
			歩車道境界ブロック	縁石B(切下部-すりつけ)	m	1.8	2.0	
			歩車道境界ブロック	縁石C(切下部)	m	3.0	3.0	
			アスカーブ工		m	23.5	23.0	
	防護柵工							
		路側防護柵工	ガードレール	Gr-B-4E	m	14.0	14.0	
			ガードレール	Gr-C-4E	m	36.5	36.0	
		防護柵工	転落防止柵	4段ヒール式 基礎ブロック	m	34.0	34.0	
		車止めポスト工	車止めポスト	車止め φ80 H800	本	3.0	3.0	
	区画線工							
		区画線工	熔融式区画線	実線、白色、W=15cm 供用	m	312.3	310.0	
			熔融式区画線	破線、白色、W=15cm 供用	m	39.0	39.0	





土工計算書 (1)

測点	距離	掘削工									摘要	
		掘削 (片切)			掘削 (オープンカット)							
		断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積					
NO. 21 + 17.0		0.0			0.0							No.22
NO. 22 + 0.0	3.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0					
NO. 22 + 16.0	16.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0					
NO. 23 + 5.2		0.0			3.8							
NO. 24 + 0.0	14.8	0.0	0.00	0.0	3.8	3.80	56.2					
NO. 24 + 11.6	11.6	0.0	0.00	0.0	7.7	5.75	66.7					
NO. 25 + 0.0	8.4	0.0	0.00	0.0	19.3	13.50	113.4					
NO. 26 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	23.0	21.15	423.0					
NO. 26 + 7.3	7.3	0.0	0.00	0.0	22.1	22.55	164.6					
NO. 27 + 0.0	12.7	0.0	0.00	0.0	11.0	16.55	210.2					
NO. 28 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	23.1	17.05	341.0					
NO. 29 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	11.55	231.0					
計	133.8	0.0			1,606							

土工計算書(2)

測点	距離	路体盛土工			路床盛土工						摘要	
		(1m未満)			(1m未満)			(1m以上2.5m未満)				
		断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積		
NO. 21 + 17.0		1.2			0.0			0.0				No.22
NO. 22 + 0.0	3.0	1.2	1.20	3.6	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
NO. 22 + 16.0	16.0	1.2	1.20	19.2	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
合計	19.0	22.8			0.0			0.0				

## 土工計算書 (3)

測 点	距 離	路床盛土工								摘 要
		(4.0m以上)								
		断面積	平 均 断面積	立 積						
NO. 21 + 0.0		0.0								現況
NO. 21 + 17.0	17.0	2.4	1.20	20.4						No.22
NO. 22 + 0.0	3.0	2.4	2.40	7.2						
NO. 22 + 16.0	16.0	2.4	2.40	38.4						
合計	36.0			66.0						









残土処理工

項目	算式	数量
残土処理	道路土工	
	掘削 $V= 1606.1 \text{ m}^3$	
	路体盛土 $V= 22.8 \text{ m}^3$	
	路床盛土 $V= 66.0 \text{ m}^3$	
	土羽土 $V= 32.7 \text{ m}^3$	
	擁壁土工	
	床掘り $V= 11.5 \text{ m}^3$	
	埋戻し $V= 6.5 \text{ m}^3$	
	排水構造物土工	
	床掘り $V= 168.4 \text{ m}^3$	
	埋戻し $V= 70.6 \text{ m}^3$	
	発生土運搬	
	他現場流用 $V= 196.2 \text{ m}^3$	196.2 m <sup>3</sup>
	残土処理	
	$V= 1606.1+11.5+168.4-(22.8+66.0+6.5+70.6)/0.9-32.7-196.2$	1372.8 m <sup>3</sup>







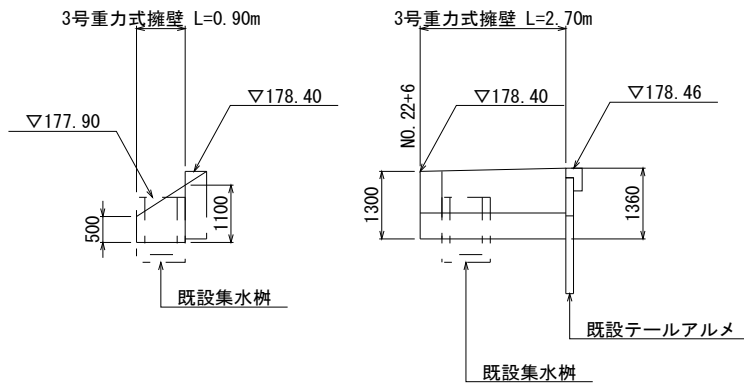






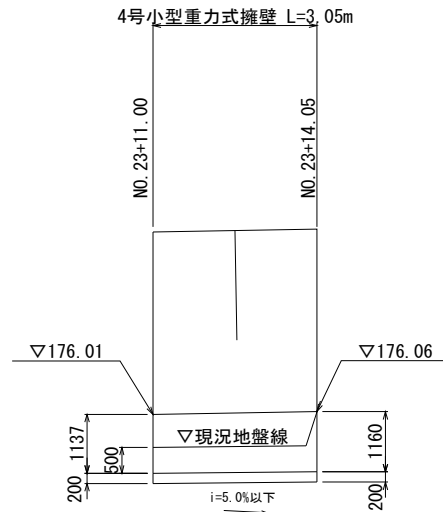
# 重力式擁壁展開図

## 3号重力式擁壁展開図



DL=170.00

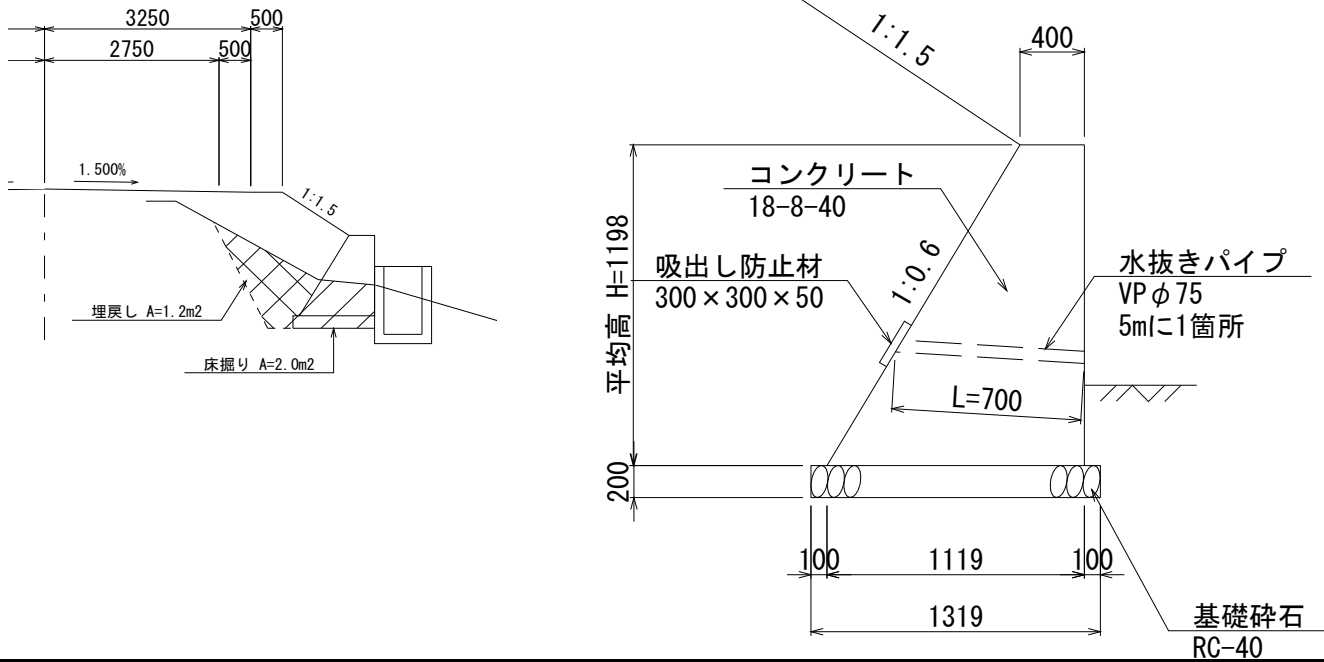
## 4号重力式擁壁展開図



DL=170.00

3号重力式擁壁

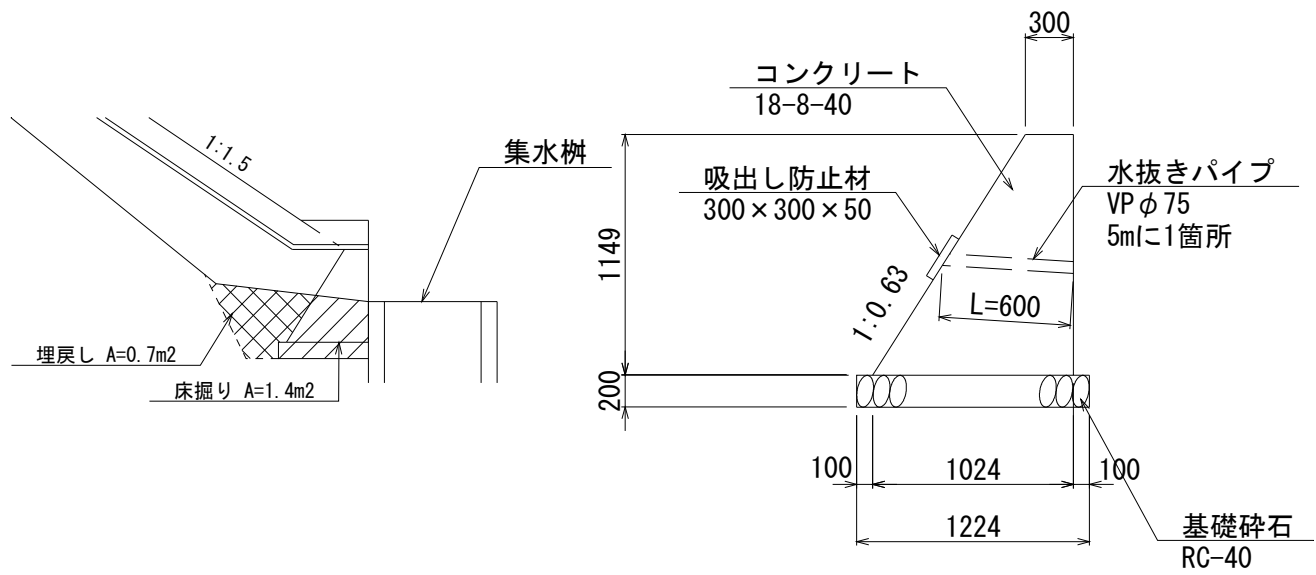
10 m当り



項目	算式	数量
作業土工		
1 床掘り	$V= 2.000 \times 10.0$	= 20.000 m <sup>3</sup>
2 埋戻し D	$V= 1.200 \times 10.0$	= 12.000 m <sup>3</sup>
3 基面整正	$A= 1.319 \times 10.0$	= 13.190 m <sup>2</sup>
4 基礎砕石 RC-40、t=20cm	$A= 1.319 \times 10.0$	= 13.190 m <sup>2</sup>
5 型枠	$A= (1.198 + 1.198 \times 1.166) \times 10.0$	= 25.949 m <sup>2</sup>
6 コンクリート 18-8-40	$V= (0.400 + 1.119) \times 1/2 \times 1.198 \times 10.0$	= 9.099 m <sup>3</sup>
7 目地材 t=10mm	$A= (0.400 + 1.119) \times 1/2 \times 1.198$	= 0.850 m <sup>2</sup>
8 水抜きパイプ VP φ75	$L= 10.0 / 5.0 \times 0.700$	= 1.400 m
9 透水材 300×300×50	$A= 10.0 / 5.0 \times 0.300 \times 0.300$	= 0.180 m <sup>2</sup>

4号小型重力式擁壁

10 m当り



項目	算式	数量
作業土工		
1 床掘り	$V= 1.400 \times 10.0$	= 14.000 m <sup>3</sup>
2 埋戻し D	$V= 0.700 \times 10.0$	= 7.000 m <sup>3</sup>
3 基面整正	$A= 1.224 \times 10.0$	= 12.240 m <sup>2</sup>
4 基礎碎石 RC-40、t=20cm	$A= 1.224 \times 10.0$	= 12.240 m <sup>2</sup>
5 型枠	$A= (1.149+1.149 \times 1.182) \times 10.0$	= 25.071 m <sup>2</sup>
6 コンクリート 18-8-40	$V= (0.300+1.224) \times 1/2 \times 1.149 \times 10.0$	= 8.755 m <sup>3</sup>
7 目地材 t=10mm	$A= (0.300+1.224) \times 1/2 \times 1.149$	= 0.876 m <sup>2</sup>
8 水抜きパイプ VP φ75	$L= 10.0/5.0 \times 0.600$	= 1.200 m
9 透水材 300×300×50	$A= 10.0/5.0 \times 0.300 \times 0.300$	= 0.180 m <sup>2</sup>

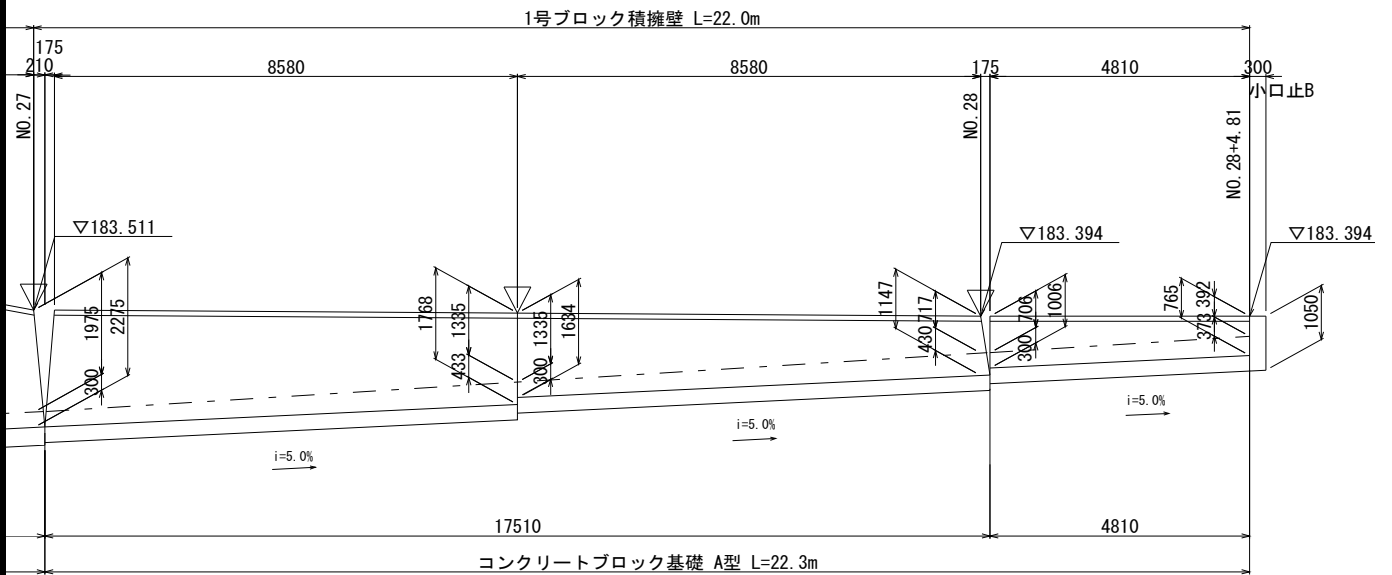
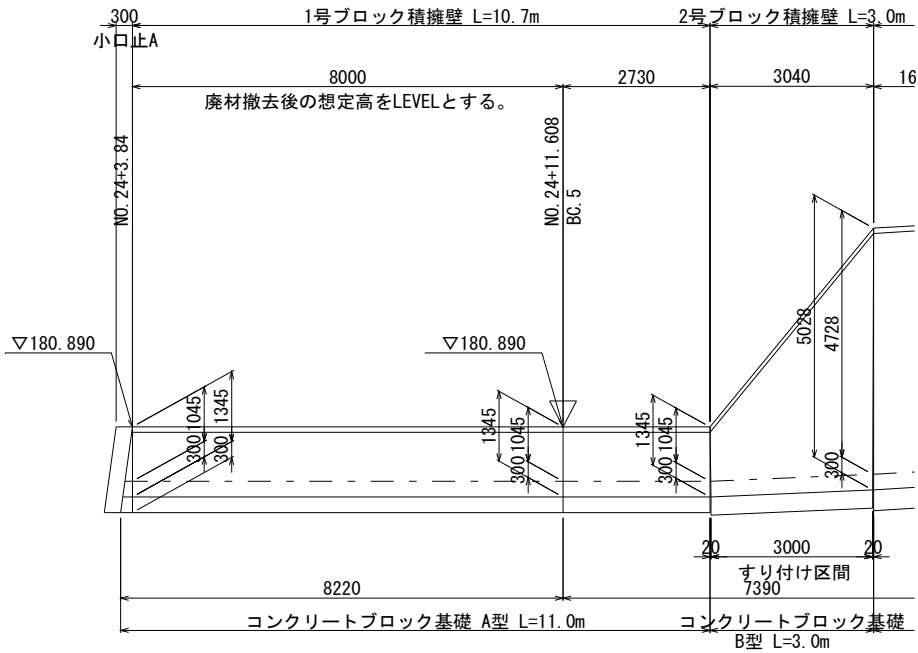
擁壁平均高計算書(2)

測 点	距 離 (m)	3号重力式擁壁				測 点	距 離 (m)	4号小型重力式擁壁			
		高さ (m)	平均 (m)	面積 (m2)	備考			高さ (m)	平均 (m)	面積 (m2)	備考
No. 22 + 5.500		0.500				No. 23 + 11.000		1.137			
No. 22 + 5.900	0.900	1.100	0.800	0.720		No. 23 + 14.050	3.050	1.160	1.149	3.504	
No. 22 + 5.900		1.300									
No. 22 + 8.500	2.700	1.360	1.330	3.591							
		平均高	1.198					平均高	1.149		
合 計	3.6			4.311		合 計	3.1			3.504	



# コンクリートブロック工(1号ブロック積擁壁)

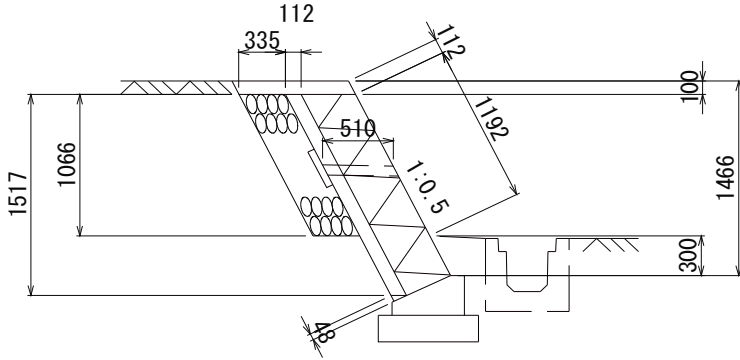
1号ブロック積擁壁展開図



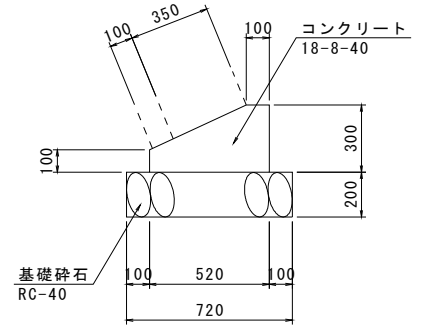
コンクリートブロック工(1号ブロック積擁壁)

1 式当り

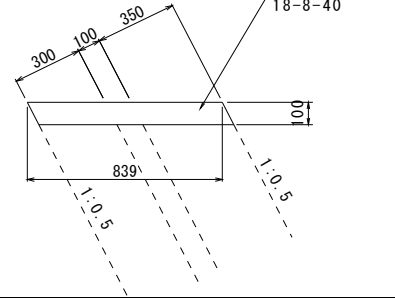
断面図



コンクリートブロック基礎



天端コンクリート



項目	算式	数量
平均高算出	A1= $1.345 \times 10.7$	= 14.392 m <sup>2</sup>
	A2= $(2.275 + 1.768) \times 1/2 \times 8.580$	= 17.344 m <sup>2</sup>
	A3= $(1.634 + 1.147) \times 1/2 \times 8.580$	= 11.930 m <sup>2</sup>
	A4= $(1.006 + 0.765) \times 1/2 \times 4.810$	= 4.259 m <sup>2</sup>
	合計	= 47.926 m <sup>2</sup>
	H= $47.926 / 32.7$	= 1.466 m



コンクリートブロック工(1号ブロック積擁壁)

1 式当り

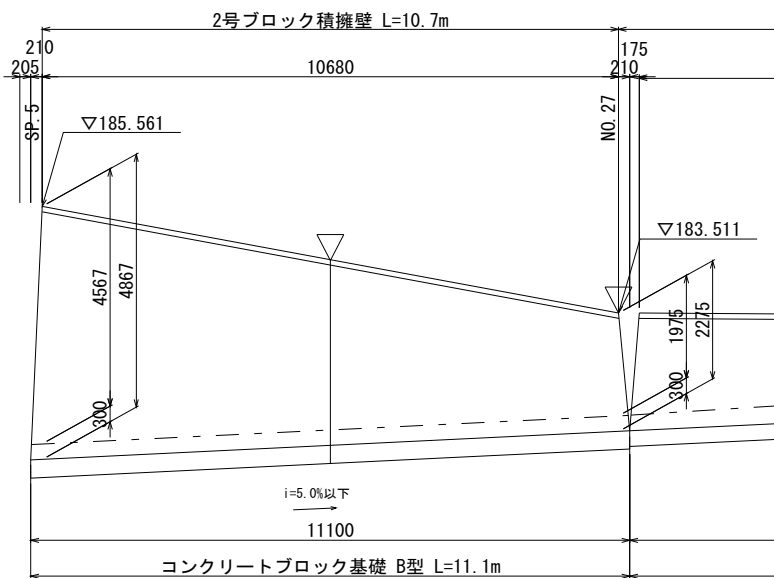
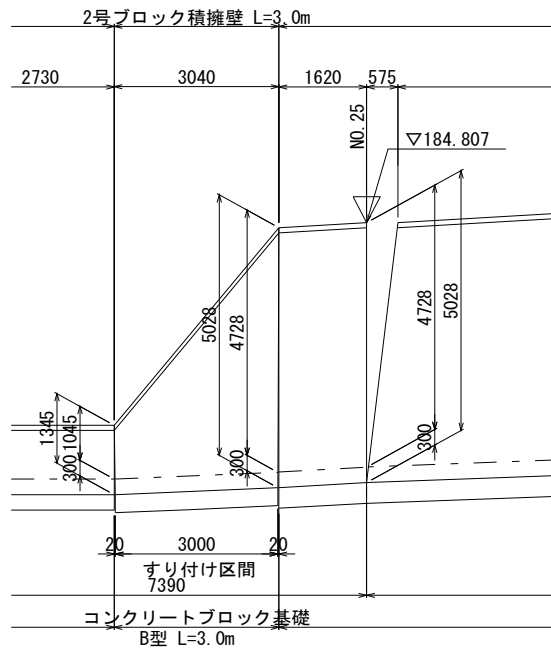
項目	算式	数量
作業土工 床掘り、埋戻し数量は 道路土工で計上		
1 基面整正	$A = 0.720 \times ((11.0 + 22.3) + (10.7 + 22.0)) / 2$	= 23.760 m <sup>2</sup>
2 積みブロック 控え35cm	$A = 1.466 \times 1.118 \times 33.0$	= 54.087 m <sup>2</sup>
3 裏込め材 RC-40	$V = 0.335 \times 1.066 \times 33.0$	= 11.785 m <sup>3</sup>

10 m当り

【基礎コンクリート:A型】	$L = 11.0 + 22.3$	= 33.300 m
1 基礎材 RC-40, t=20cm	$A = 0.720 \times 10$	= 7.200 m <sup>2</sup>
2 基礎コンクリート型枠	$A = (0.300 + 0.100) \times 10.0$	= 4.000 m <sup>2</sup>
3 基礎コンクリート 18-8-40	$V = (0.100 \times 0.520 + (0.100 + 0.520) \times 1/2 \times 0.200) \times 10.0$	= 1.140 m <sup>3</sup>
【天端コンクリート:A型】	$L = 10.73 + 21.97$	= 32.700 m
1 天端型枠	$A = 0.112 \times 10.0 \times 2$	= 2.240 m <sup>2</sup>
2 天端コンクリート 18-8-40	$V = 0.839 \times 0.100 \times 10.0$	= 0.839 m <sup>3</sup>

# コンクリートブロック工(2号ブロック積擁壁)

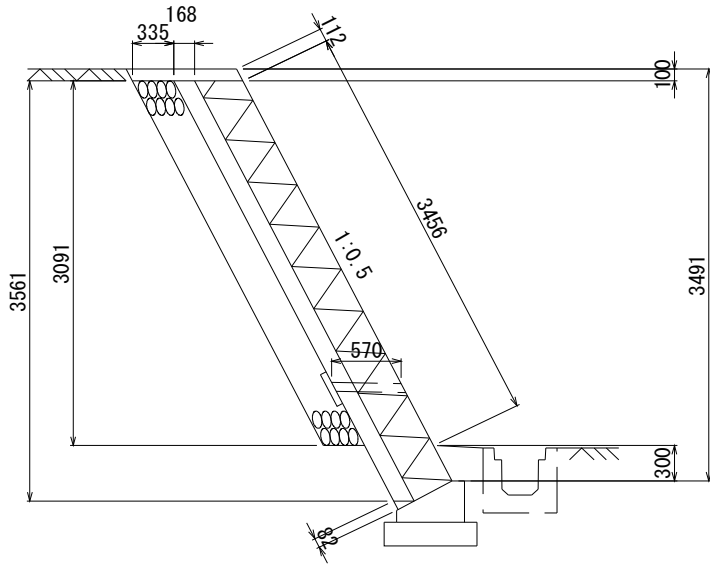
2号ブロック積擁壁展開図



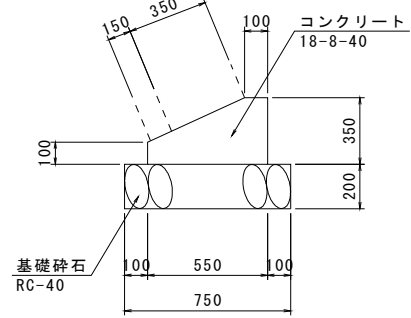
コンクリートブロック工(2号ブロック積擁壁)

1 式当り

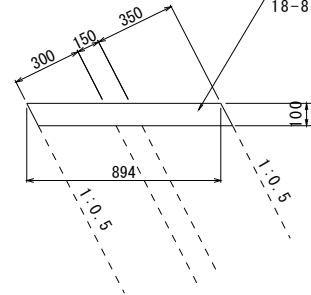
断面図



コンクリートブロック基礎



天端コンクリート



項目	算式	数量
平均高算出	$A1 = (1.345 + 5.028) \times 1/2 \times 3.040$ $A2 = (4.867 + 2.275) \times 1/2 \times 10.680$	$= 9.687 \text{ m}^2$ $= 38.138 \text{ m}^2$
	合計	$= 47.825 \text{ m}^2$
	$H = 47.825 / 13.7$	$= 3.491 \text{ m}$

コンクリートブロック工(2号ブロック積擁壁)

1 式当り

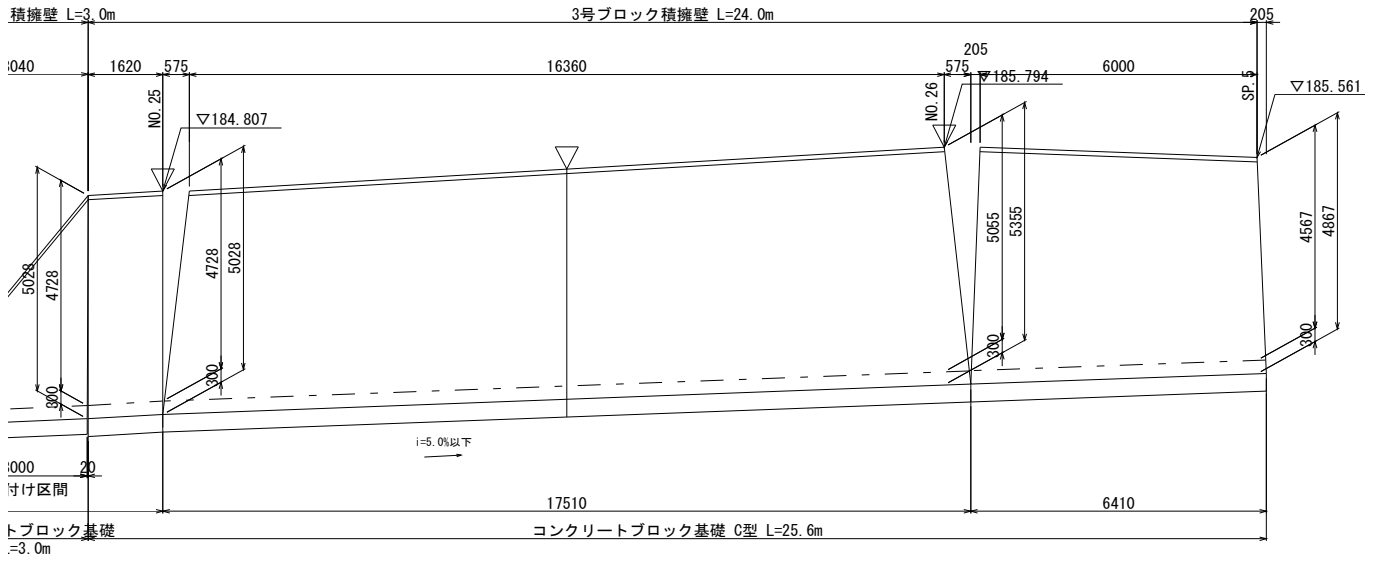
項目	算式	数量
作業土工 床掘り、埋戻し数量は 道路土工で計上		
1 基面整正	$A = 0.750 \times ((3.0 + 10.7) + (3.0 + 11.1)) / 2$	= 10.425 m <sup>2</sup>
2 積みブロック 控え35cm	$A = 3.491 \times 1.118 \times 13.9$	= 54.251 m <sup>2</sup>
3 裏込め材 RC-40	$V = 0.335 \times 3.091 \times 13.9$	= 14.393 m <sup>3</sup>

10 m当り

【基礎コンクリート：B型】	$L = 3.0 + 11.1$	= 14.100 m
1 基礎材 RC-40, t=20cm	$A = 0.750 \times 10.0$	= 7.500 m <sup>2</sup>
2 基礎コンクリート型枠	$A = (0.350 + 0.100) \times 10.0$	= 4.500 m <sup>2</sup>
3 基礎コンクリート 18-8-40	$V = (0.100 \times 0.550 + (0.100 + 0.550) \times 1/2 \times 0.250) \times 10.0$	= 1.363 m <sup>3</sup>
【天端コンクリート：B型】	$L = 3.04 + 10.68$	= 13.720 m
1 天端型枠	$A = 0.112 \times 10.0 \times 2$	= 2.240 m <sup>2</sup>
2 天端コンクリート 18-8-40	$V = 0.894 \times 0.100 \times 10.0$	= 0.894 m <sup>3</sup>

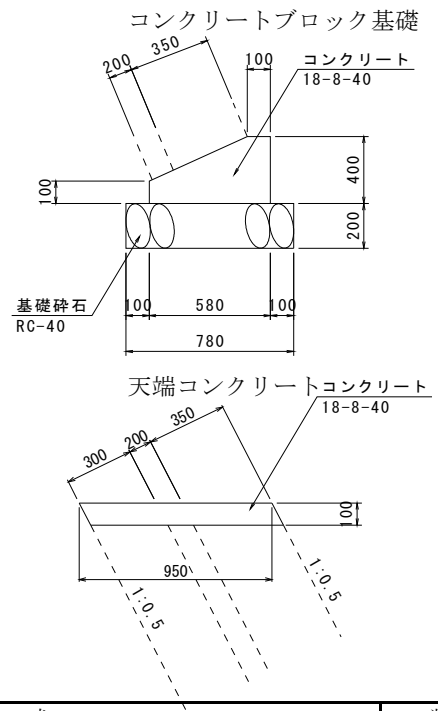
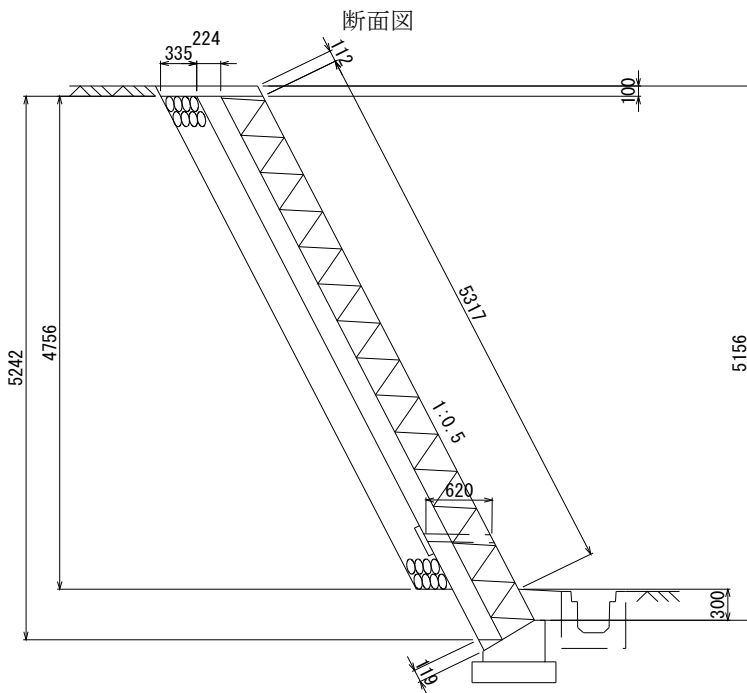
# コンクリートブロック工(3号ブロック積擁壁)

## 3号ブロック積擁壁展開図



コンクリートブロック工(3号ブロック積擁壁)

1 式当り



項目	算式	数量
平均高算出	A1= $5.028 \times 1.620$	= 8.145 m <sup>2</sup>
	A2= $(5.028 + 5.355) \times 1/2 \times 16.360$	= 84.933 m <sup>2</sup>
	A3= $(5.355 + 4.867) \times 1/2 \times 6.000$	= 30.666 m <sup>2</sup>
	合計	= 123.744 m <sup>2</sup>
	H= $123.744 / 24$	= 5.156 m

コンクリートブロック工(3号ブロック積擁壁)

1 式当り

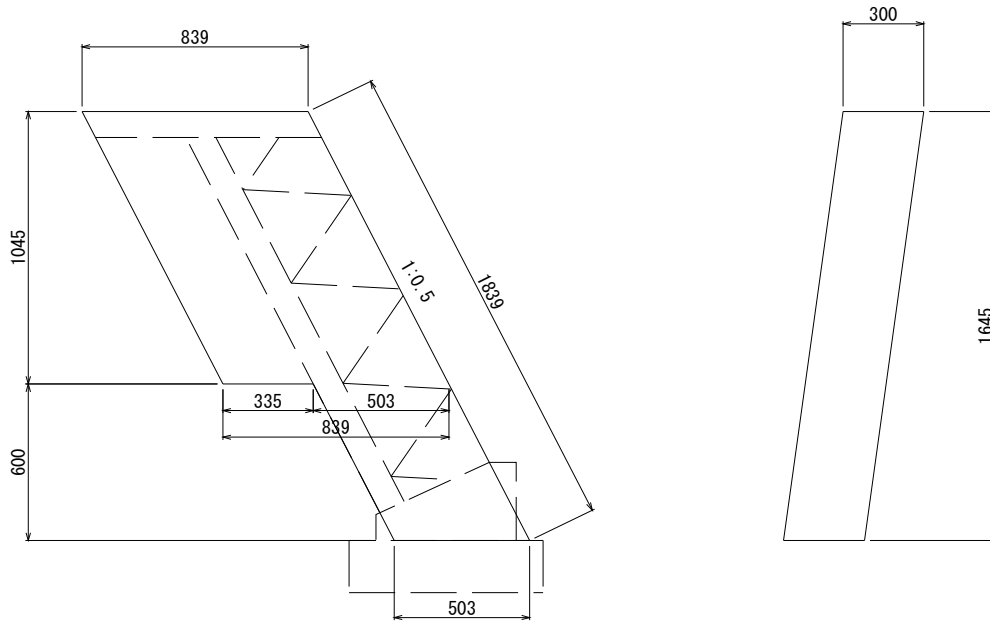
項目	算式	数量
作業土工 床掘り、埋戻し数量は 道路土工で計上		
1 基面整正	$A = 0.780 \times (24.0 + 25.6) / 2$	$= 19.344 \text{ m}^2$
2 積みブロック 控え35cm	$A = 5.156 \times 1.118 \times 24.8$	$= 142.957 \text{ m}^2$
5 裏込め材 RC-40	$V = 0.335 \times 4.756 \times 24.9$	$= 39.672 \text{ m}^3$

10 m当り

【基礎コンクリート：C型】	$L = 25.6$	$= 25.600 \text{ m}$
10 基礎材 RC-40, t=20cm	$A = 0.780 \times 10.0$	$= 7.800 \text{ m}^2$
11 基礎コンクリート型枠	$A = (0.400 + 0.100) \times 10.0$	$= 5.000 \text{ m}^2$
12 基礎コンクリート 18-8-40	$V = (0.100 \times 0.580 + (0.100 + 0.580) \times 1/2 \times 0.300) \times 10.0$	$= 1.600 \text{ m}^3$
【天端コンクリート：C型】	$L = 24.0$	$= 24.000 \text{ m}$
8 天端型枠	$A = 0.112 \times 10.0 \times 2$	$= 2.240 \text{ m}^2$
9 天端コンクリート 18-8-40	$V = 0.950 \times 0.100 \times 10.0$	$= 0.950 \text{ m}^3$

小口止A

1 式当り

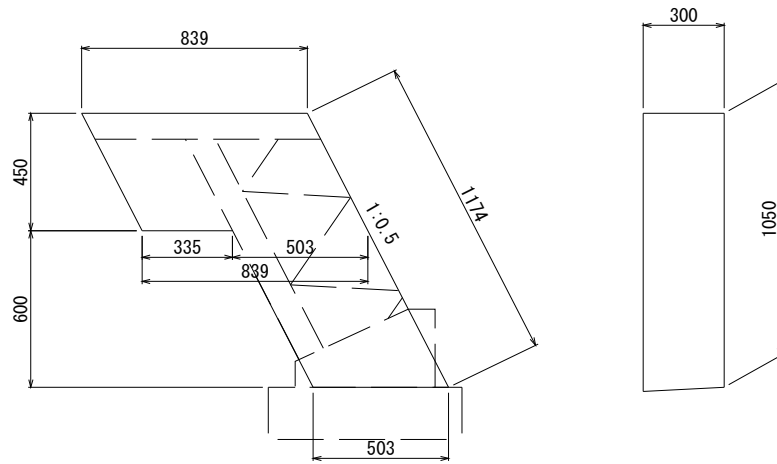


項目	算式	数量
1 型枠	$A1 = 0.839 \times 1.045 \times 2$ $A2 = 0.503 \times 0.600 \times 2$ $A3 = 1.839 \times 0.300$	$= 1.754 \text{ m}^2$ $= 0.604 \text{ m}^2$ $= 0.552 \text{ m}^2$ 計 $= 2.909 \text{ m}^2$
2 コンクリート 18-8-40	$V1 = 0.839 \times 1.045 \times 0.300$ $V2 = 0.503 \times 0.600 \times 0.300$	$= 0.263 \text{ m}^3$ $= 0.091 \text{ m}^3$ 計 $= 0.354 \text{ m}^3$



小口止B

1 式当り



項目	算式	数量
1 型枠	$A1 = 0.839 \times 0.450 \times 2$ $A2 = 0.503 \times 0.600 \times 2$ $A3 = 1.174 \times 0.300$	$= 0.755 \text{ m}^2$ $= 0.604 \text{ m}^2$ $= 0.352 \text{ m}^2$
		計 $= 1.711 \text{ m}^2$
2 コンクリート 18-8-40	$V1 = 0.839 \times 0.450 \times 0.300$ $V2 = 0.503 \times 0.600 \times 0.300$	$= 0.113 \text{ m}^3$ $= 0.091 \text{ m}^3$
		計 $= 0.204 \text{ m}^3$



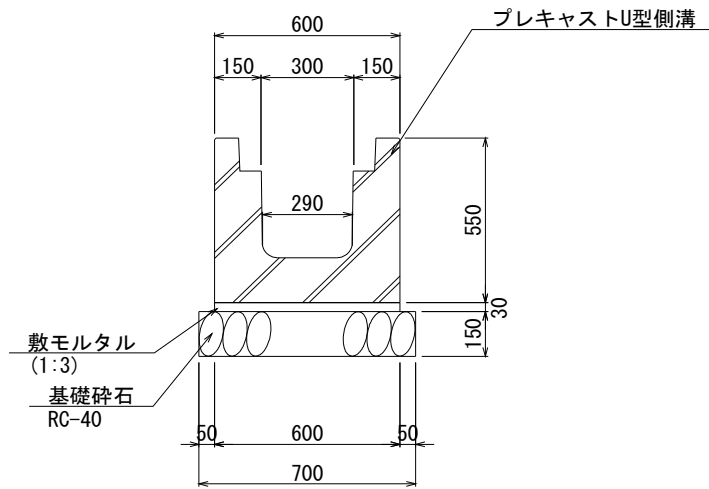






プレキャストU2型側溝

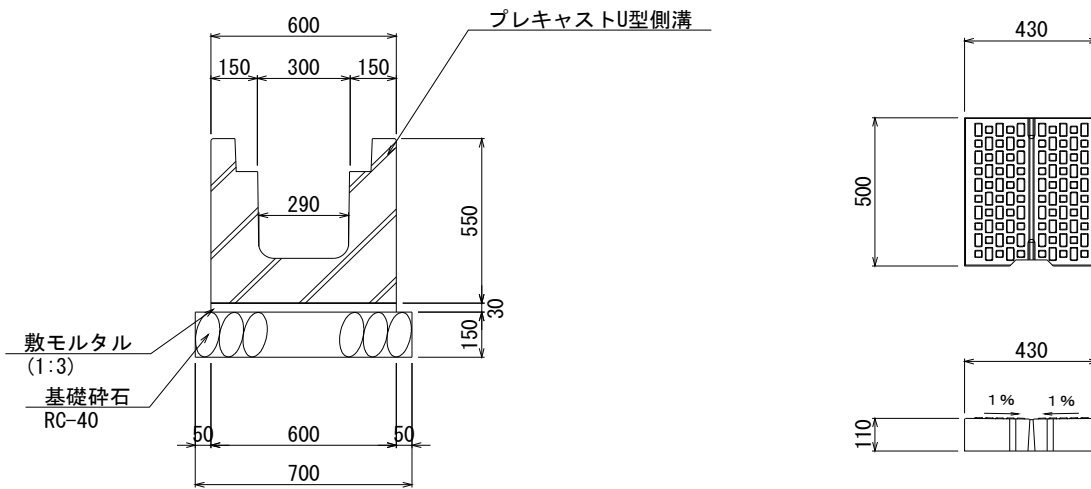
10 m当り



項目	算式	数量
作業土工	床掘り、埋戻しは道路土工で計上。	
1 基面整正	A= 0.700×10.0	= 7.000 m <sup>2</sup>
2 基礎砕石 RC-40、t=15cm	A= 0.700×10.0	= 7.000 m <sup>2</sup>
3 敷モルタル 1:3	V= 0.600×0.030×10.0	= 0.180 m <sup>3</sup>
4 プレキャストU型側溝	N= 10.0/4.0	= 2.500 個

プレキャストU2型側溝(蓋あり)

10 m当り



項目	算式	数量
作業土工	床掘り、埋戻しは道路土工で計上。	
1 基面整正	A= 0.700×10.0	= 7.000 m <sup>2</sup>
2 基礎砕石 RC-40、t=15cm	A= 0.700×10.0	= 7.000 m <sup>2</sup>
3 敷モルタル 1:3	V= 0.600×0.030×10.0	= 0.180 m <sup>3</sup>
4 プレキャストU2型側溝	N= 10.0/4.0	= 2.500 個
5 プレキャスト コンクリート蓋	N= 10.0/0.5	= 20.000 枚

PU側溝

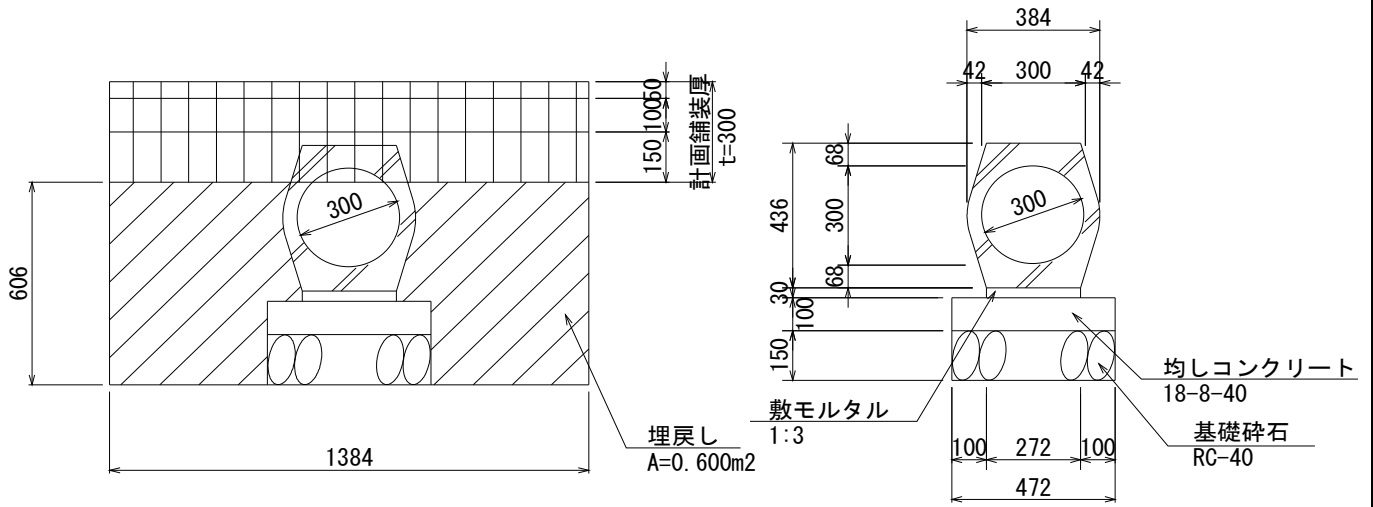
10 m当り

項目	算式	数量
作業土工	床掘り、埋戻しは道路土工で計上。	
1 基面整正	A= 0.500×10.0	= 5.000 m <sup>2</sup>
2 基礎砕石 RC-40、t=10cm		= — m <sup>2</sup>
3 敷モルタル 1:3		= — m <sup>3</sup>
4 プレキャストPU型側溝 ソケット付	N= 10.0/0.6	= 16.667 個



重圧管 φ 300

10 m当り



項目	算式	数量
作業土工		
1 床掘り	$V= 0.606 \times 1.384 \times 10.0$	= 8.387 m <sup>3</sup>
2 埋戻し D	$V= 0.600 \times 10.0$	= 6.000 m <sup>3</sup>
3 基面整正	$A= 0.472 \times 10.0$	= 4.720 m <sup>2</sup>
4 基礎碎石 RC-40、t=15cm	$A= 0.472 \times 10.0$	= 4.720 m <sup>2</sup>
5 均しコンクリート 18-8-40、t=10cm	$V= 0.100 \times 0.472 \times 10.0$	= 0.472 m <sup>3</sup>
6 敷モルタル 1:3	$V= 0.272 \times 0.030 \times 10.0$	= 0.082 m <sup>3</sup>
7 重圧管 φ 300	$N= 10.0 / 2.0$	= 5.000 個

## 集水桝

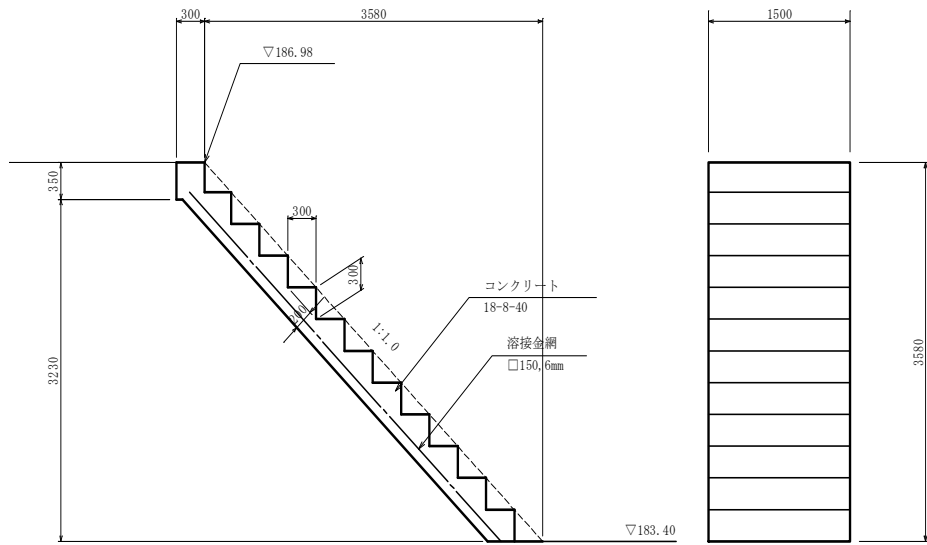
10 箇所当り

項目	算式	数量
<b>A-8</b>		
1 基面整正	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0$	= 8.100 m <sup>2</sup>
2 基礎碎石 RC-40, t=15cm	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0$	= 8.100 m <sup>2</sup>
3 型枠	$A1 = 0.800 \times 0.900 \times 4.0 \times 10.0$	= 28.800 m <sup>2</sup>
	$A2 = 0.500 \times 0.900 \times 4.0 \times 10.0$	= 18.000 m <sup>2</sup>
	$A3 = -(0.300 \times 0.300) \times 10$	= -0.900 m <sup>2</sup>
	$A4 = -(0.300^2 \times \pi \times 1/4) \times 10$	= -0.707 m <sup>2</sup>
	合計	45.193 m <sup>2</sup>
4 コンクリート 18-8-40	$V1 = (0.800 \times 0.800 \times 0.900 - 0.500 \times 0.500 \times 0.750) \times 10$	= 3.105 m <sup>3</sup>
	$V2 = -(0.300 \times 0.300 \times 0.150) \times 10$	= -0.135 m <sup>3</sup>
	$V3 = -(0.300^2 \times \pi \times 1/4 \times 0.150) \times 10$	= -0.106 m <sup>3</sup>
	合計	2.864 m <sup>3</sup>
5 グレーチング蓋 500×500用, T-25 普通	N=10	= 10.000 枚
<b>A-9</b>		
1 基礎碎石 RC-40, t=15cm	$A = 0.900 \times 0.900 \times 10.0$	= 8.100 m <sup>2</sup>
2 型枠	$A1 = 0.800 \times 0.700 \times 4.0 \times 10.0$	= 22.400 m <sup>2</sup>
	$A2 = 0.500 \times 0.700 \times 4.0 \times 10.0$	= 14.000 m <sup>2</sup>
	$A3 = -(0.300 \times 0.300 \times 2) \times 10$	= -1.800 m <sup>2</sup>
	$A4 = -(0.300^2 \times \pi \times 1/4) \times 10$	= -0.707 m <sup>2</sup>
		33.893
3 コンクリート 18-8-40	$V1 = (0.800 \times 0.800 \times 0.700 - 0.500 \times 0.500 \times 0.550) \times 10$	= 3.105 m <sup>3</sup>
	$V2 = -(0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 2) \times 10$	= -0.270 m <sup>3</sup>
	$V3 = -(0.300^2 \times \pi \times 1/4 \times 0.150) \times 10$	= -0.106 m <sup>3</sup>
	合計	2.729 m <sup>3</sup>
4 グレーチング蓋 500×500用, T-25 細目	N=10	= 10.000 枚



階段工

1 式当り



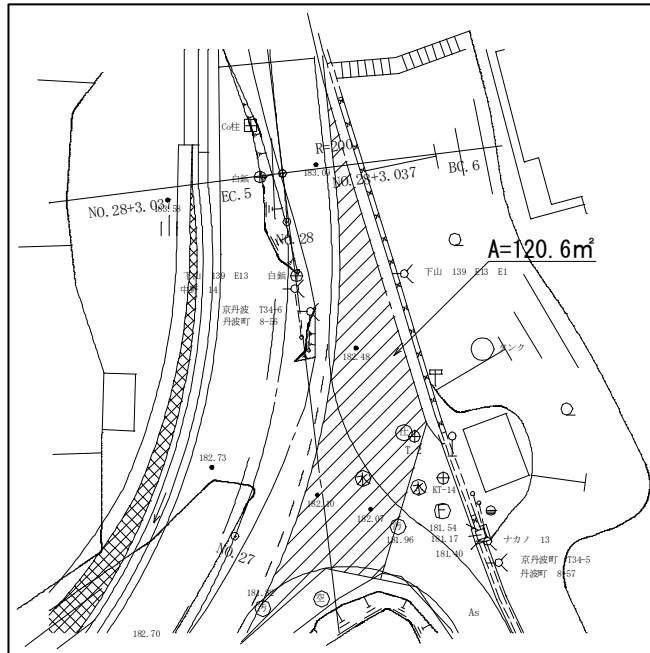
項目	算式	数量
1 型枠	A1= 3.58×1.50	= 5.370 m <sup>2</sup>
	A2= 2.05×2.0	= 4.100 m <sup>2</sup>
	A3= 1.50×0.35	= 0.525 m <sup>2</sup>
	計	= 9.995 m <sup>2</sup>
2 コンクリート 18-8-40	V= 2.05×1.50	= 3.075 m <sup>3</sup>
3 溶接金網 150×150-6	A= 4.67×1.30	= 6.071 m <sup>2</sup>





舗装工面積計算書(3)

No. 27(右)付近



項目	算式	数量
取付け部面積	A= 120.6 =	120.6 m <sup>2</sup>

舗装工面積計算書(4)

項 目	算 式	数 量
仮舗装	No.21~No.21+17.0 A= 81.5 No.28+10.0~No.29+4.1 A= 85.1  $\Sigma A = 81.5 + 85.1$	= 166.6 m <sup>2</sup>













## 区画線工延長調書

種 別	細 別	測 点	数 量	摘 要
区画線工				
	熔融式区画線			
	実線、白色、W=15cm	NO. 21 + 17.0 ~ NO. 22 + 9.4	左	12.4 m (外側線)
		NO. 23 + 6.3 ~ NO. 29 + 9.3	左	102.8 m
		NO. 21 + 17.0 ~ NO. 22 + 10.6	右	13.8 m
		NO. 23 + 2.4 ~ NO. 26 + 15.7	右	78.0 m
		NO. 26 + 15.7 ~ NO. 26 + 18.3	右	19.1 m
		NO. 27 + 0.0 ~ NO. 27 + 13.8	右	24.9 m
		NO. 27 + 13.8 ~ NO. 29 + 9.3	右	16.7 m
		小計①		267.7 m
	実線、白色、W=15cm	NO. 21 + 17.0 ~ NO. 22 + 11.5	中	14.5 m (中央線)
		NO. 23 + 14.0 ~ NO. 25 + 4.3	中	30.1 m
		小計②		44.6 m
		合計		312.3 m
	破線、白色、W=15cm			
		NO. 25 + 4.3 ~ NO. 29 + 5.2	中	30.0 m
		NO. 26 + 15.7 ~ NO. 27 + 13.8	右	9.0 m (外側線)
		合計		39.0 m
	実線、白色、W=45cm	NO. 22 + 6.3	左	2.8 m
	停止線	NO. 23 + 14.0	右	2.8 m
		NO. 22 + 13.7		— m 下山バイパス
		NO. 23 + 2.9		— m 下山バイパス
		小計①		5.6 m
	横断歩道	NO. 22 + 12.0	左	27.0 m
		NO. 22 + 17.9		30.3 m 下山バイパス
		小計②		57.3 m
		合計		62.9 m
	文字・記号、白色、W=15cm換算	NO. 22 + 6.3	左	3.1 m
		NO. 23 + 14.0	右	3.1 m
		合計		6.2 m



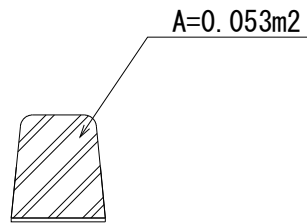




構造物撤去工計算書

項 目	算 式	数 量
構造物取壊工 コンクリート構造物取壊し	$V = 0.047 \times 9.0$	= 0.423 m <sup>3</sup>
アスカーブ撤去	$V = 0.018 \times 3.4$	= 0.061 m <sup>3</sup>
殻運搬処理		
コンクリート殻 [無筋]	$V = 0.423 + 0.191$	= 0.614 m <sup>3</sup>
コンクリート殻 [有筋]	$V = (0.146 - 0.070) \times (9.2 - 6.2)$	= 0.228 m <sup>3</sup>
アスファルト殻	$V = 807.2 \times 0.05 + 0.061$	= 40.42 m <sup>3</sup>

歩車道境界ブロック



項 目	算 式	数 量
歩車道境界ブロック	$V = 0.053 \times 3.6$	= 計 0.191 m <sup>3</sup>