

数量総集計表

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	計算数量	設計数量	摘要
道路土工							
	掘削工	掘削	オープン（土砂）	m3	215.6	210.0	
	盛土工	路体盛土	W<2.5	m3	8.3	8.0	
		〃	2.5≦W<4.0	m3	6.8	6.0	
		〃	4.0≦W	m3	—	—	
		路床盛土	W<2.5	m3	88.9	88.0	
		〃	2.5≦W<4.0	m3	—	—	
		〃	4.0≦W	m3	—	—	
	法面整形工	切土法面整形	切土部	m2	46.8	40.0	
		盛土法面整形	盛土部	m2	15.3	10.0	
	残土処理工	土砂運搬工	発生土運搬 L=12.2km	m3	215.6	210.0	町道安井南谷線
法面工							
	植生工	植生シート	環境品	m2	62.1	62.0	
擁壁工							
	作業土工	床掘	土砂	m3	158.7	150.0	
		埋戻	D	m3	45.1	45.0	
		基面整正		m2	88.4	88.0	
	重力式擁壁工	コンクリート	18-8-40BB (H<2m)	m3	73.6	73.0	
排水構造物工							
	作業土工	床掘	土砂	m3	40.6	40.0	
		埋戻	D	m3	30.3	30.0	
		管保護工	保護砂	m3	1.3	1.0	
		基面整正		m2	70.4	70.0	
	側溝工	プレキャストU型側溝	CD側溝(縦断用)B250-H300	m	65.4	65.0	
		〃	CD側溝(縦断用)B250-H400	m	12.0	12.0	
		インバート工	コンクリート 18-8-25(20)BB	m3	0.5	0.5	(3)(4)
		ベンチフリューム	BF-B250-H175	m	37.0	37.0	
		U形側溝	PU300	m	5.2	5.0	
		コンクリート蓋	B200 CD側溝用 スリット L=500	枚	137.0	137	
		グレーチング蓋	B200 CD側溝用 T-25 L=1000	枚	9.0	9	
		グレーチング蓋	PU300用 T-14	枚	5.0	5	
		グレーチング蓋	現場打B300用 T-25 L=1000	枚	10.0	10	
		管渠工	P3-D300	m	5.7	5.0	
		〃	VPΦ100(砂巻)	m	2.7	2.0	

土 工 集 計 表

工 種	掘 削	盛 土		床 掘	埋 戻		残 土	備 考
	土砂	路床	路体	土砂	C	D	土砂	
土 工	215.6	88.9	15.1					
重力式擁壁				158.7		45.1		
排水構造物工				40.6		30.3		
坂路工	—			—		—		本線計上
計	215.6	88.9	15.1	199.3		75.4	215.6	

※残土計算

土砂

$$V = (\text{掘削} + \text{床掘}) - (\text{盛土} + \text{埋戻}) / 0.9$$

土 工 計 算 書

測 点	单距離 (m)	路体盛土						摘 要
		W<2.5			2.5≤W<4.0			
		断面積 (m ²)	平均断面 (m ²)	立 積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 (m ²)	立 積 (m ³)	
NO. 0 + 0.000	0.000		—	—		—	—	
NO. 1 + 0.000	20.000							
NO. 1 + 17.329	17.329							EC. 1
NO. 2 + 0.000	2.671							
NO. 3 + 0.000	20.000							
NO. 3 + 7.365	7.365							BC. 2
NO. 4 + 0.000	12.635							
NO. 4 + 14.715	14.715							EC. 2 BC. 3
NO. 4 + 16.095	1.380							EC. 2 BC. 3
NO. 5 + 0.000	3.905							
NO. 5 + 10.635	10.635							EC. 3
NO. 6 + 0.000	9.365							
NO. 7 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 1.789	1.789							BC. 4
NO. 9 + 0.000	18.211							
NO. 10 + 0.000	20.000							
NO. 10 + 2.911	2.911							EC. 4
NO. 10 + 18.564	15.653							EP
隣接地整地							6.8	
坂路工				8.3				
合 計	218.564			8.3			6.8	

土 工 計 算 書

測 点	单距離 (m)	路床盛土						摘 要
		W<2.5			2.5≦W<4.0			
		断面積 (m ²)	平均断面 (m ²)	立 積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 (m ²)	立 積 (m ³)	
NO. 0 + 0.000	0.000							
NO. 1 + 0.000	20.000	0.0	—	—				
NO. 1 + 17.329	17.329	1.2	0.60	10.4				EC. 1
NO. 2 + 0.000	2.671	1.5	1.35	3.6				
NO. 3 + 0.000	20.000	1.2	1.35	27.0				
NO. 3 + 7.365	7.365	1.4	1.30	9.6				BC. 2
NO. 4 + 0.000	12.635	1.4	1.40	17.7				
NO. 4 + 14.715	14.715	1.4	1.40	20.6				NO. 4流用
NO. 4 + 16.095	1.380							EC. 2 BC. 3
NO. 5 + 0.000	3.905							
NO. 5 + 10.635	10.635							EC. 3
NO. 6 + 0.000	9.365							
NO. 7 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 1.789	1.789							BC. 4
NO. 9 + 0.000	18.211							
NO. 10 + 0.000	20.000							
NO. 10 + 2.911	2.911							EC. 4
NO. 10 + 18.564	15.653							EP
小 計	218.564			88.9				0.0
合 計								88.9

土 工 計 算 書

測 点	单距離 (m)	盛土法面整形						摘 要
		(左)			(右)			
		延長 (m)	平均延長 (m)	面 積 (m ²)	延長 (m)	平均延長 (m)	面 積 (m ²)	
NO. 0 + 0.000	0.000		—	—		—	—	
NO. 1 + 0.000	20.000							
NO. 1 + 17.329	17.329							EC. 1
NO. 2 + 0.000	2.671							
NO. 3 + 0.000	20.000							
NO. 3 + 7.365	7.365							BC. 2
NO. 4 + 0.000	12.635							
NO. 4 + 16.095	16.095							EC. 2 BC. 3
NO. 5 + 0.000	3.905							
NO. 5 + 10.635	10.635							EC. 3
NO. 6 + 0.000	9.365							
NO. 7 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 1.789	1.789							BC. 4
NO. 8 + 4.797	3.008							BC. 4流用
NO. 9 + 0.000	15.203							
NO. 10 + 0.000	20.000							
NO. 10 + 2.911	2.911							EC. 4
NO. 10 + 18.564	15.653							EP
坂路工部				10.8				
隣接地整地				4.5				
合 計	218.564			15.3				
						左右合計	15.3	

切土法面工計算書

測 点	単距離 (m)	植生シート (環境品)						摘 要
		左 側			右 側			
		延長 (m)	平均延長 (m)	面 積 (m2)	延長 (m)	平均延長 (m)	面 積 (m2)	
NO. 0 + 0.000	0.000							
NO. 0 + 2.221	2.221	0.0			0.0	—	—	
NO. 0 + 3.500	1.279	0.0			1.4	0.70	0.9	
NO. 0 + 7.500	4.000	0.0			1.4	1.40	5.6	
NO. 0 + 9.000	1.500	1.4	—	—	1.4	1.40	2.1	
NO. 1 + 0.000	11.000	0.7	1.05	11.6	0.7	1.05	11.6	
NO. 1 + 7.023	7.023	0.7	0.70	4.9	0.7	0.70	4.9	NO.1流用
NO. 1 + 17.329	10.306							EC.1
NO. 2 + 0.000	2.671							
NO. 3 + 0.000	20.000							
NO. 3 + 7.365	7.365							BC.2
NO. 4 + 0.000	12.635							EC.2 BC.3
NO. 4 + 16.095	16.095							
NO. 5 + 0.000	3.905							
NO. 5 + 10.635	10.635							EC.3
NO. 6 + 0.000	9.365							
NO. 7 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 1.789	1.789							BC.4
NO. 9 + 0.000	18.211							
NO. 10 + 0.000	20.000							
NO. 10 + 2.911	2.911							EC.4
NO. 10 + 18.564	15.653							EP
隣接地整地				5.2				
合 計	218.564			21.7			25.1	
						左右合計	46.8	

盛土法面工計算書

測点	単距離 (m)	植生シート (環境品)						摘要
		左側			右側			
		延長 (m)	平均延長 (m)	面積 (m ²)	延長 (m)	平均延長 (m)	面積 (m ²)	
NO. 0 + 0.000	0.000		—	—		—	—	
NO. 1 + 0.000	20.000							
NO. 1 + 17.329	17.329							EC. 1
NO. 2 + 0.000	2.671							
NO. 3 + 0.000	20.000							
NO. 3 + 7.365	7.365							BC. 2
NO. 4 + 0.000	12.635							
NO. 4 + 16.095	16.095							EC. 2 BC. 3
NO. 5 + 0.000	3.905							
NO. 5 + 10.635	10.635							EC. 3
NO. 6 + 0.000	9.365							
NO. 7 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 1.789	1.789							BC. 4
NO. 8 + 4.797	3.008							BC. 4流用
NO. 9 + 0.000	15.203							
NO. 10 + 0.000	20.000							
NO. 10 + 2.911	2.911							EC. 4
NO. 10 + 18.564	15.653							EP
坂路工部				10.8				坂路工数量計算書より
隣接地整地				4.5				
合計	218.564			15.3				
						左右合計	15.3	

土 工 計 算 書

測 点	単距離 (m)	床 掘(土砂)						摘 要
		左			右			
		断面積 (m ²)	平均断面 (m ²)	立 積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 (m ²)	立 積 (m ³)	
NO. 0 + 0.000	0.000							
NO. 0 + 2.221	2.221							NO. 1流用
NO. 1 + 0.000	17.779							
NO. 1 + 7.023	7.023							NO. 1流用
NO. 1 + 8.706	1.683	2.3	—	—				EC. 1流用
NO. 1 + 17.329	8.623	2.3	2.30	19.8				EC. 1
NO. 2 + 0.000	2.671	1.7	2.00	5.3				
NO. 3 + 0.000	20.000	2.1	1.90	38.0				
NO. 3 + 7.365	7.365	3.7	2.90	21.4				BC. 2
NO. 3 + 7.365	—	2.4						NO. 4流用
NO. 4 + 0.000	12.635	2.4	2.40	30.3				
NO. 4 + 13.480	13.480	2.4	2.40	32.4				NO. 4流用
NO. 4 + 16.095	2.615							EC. 2/BC. 3 No. 4流用
NO. 5 + 0.000	3.905							
NO. 5 + 10.635	10.635							EC. 3
NO. 5 + 19.419	8.784							NO. 6流用
NO. 6 + 0.000	0.581							
NO. 7 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 1.789	1.789							BC. 4
NO. 8 + 7.298	5.509							BC. 4流用
NO. 9 + 0.000	12.702							
NO. 10 + 0.000	20.000							
NO. 10 + 2.911	2.911							EC. 4
NO. 10 + 12.500	9.589							EC. 4流用
NO. 10 + 18.564	6.064							EP
坂路工				11.5				
合 計	218.564			158.7			0.0	
						左右合計	158.7	

土 工 計 算 書

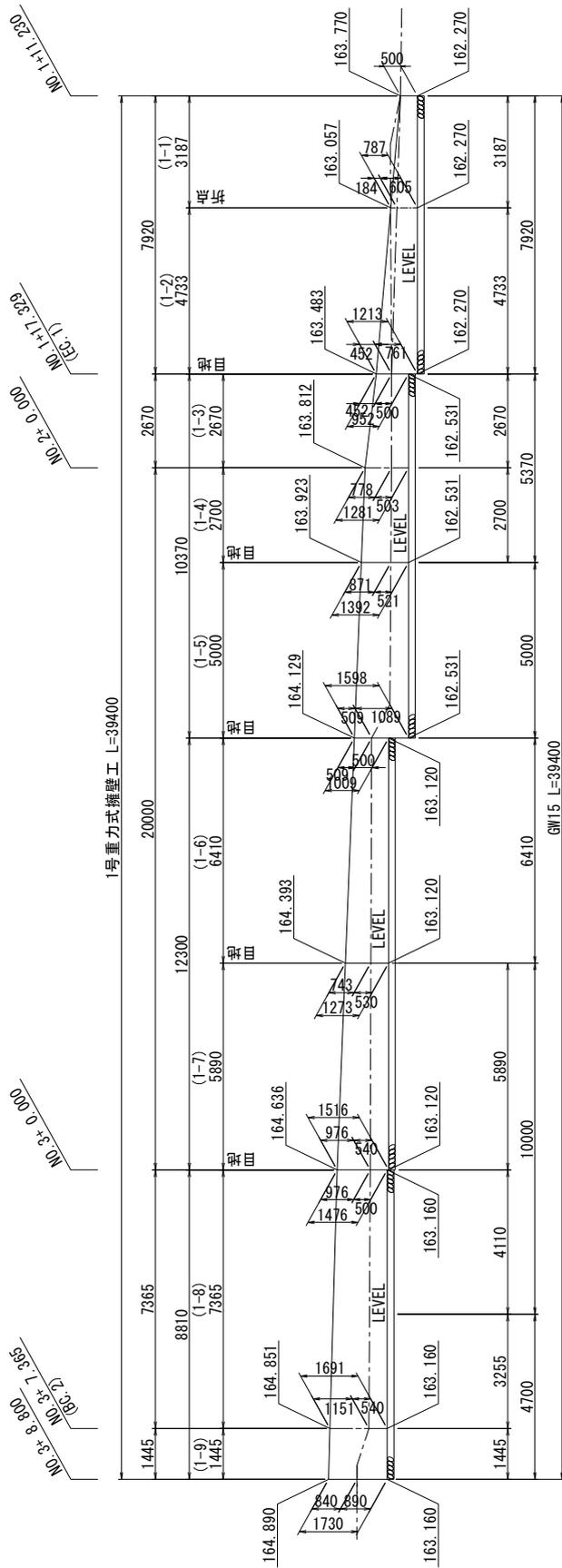
測 点	単距離 (m)	埋 戻 (D)						摘 要
		左			右			
		断面積 (m2)	平均断面 (m2)	立 積 (m3)	断面積 (m2)	平均断面 (m2)	立 積 (m3)	
NO. 0 + 0.000	0.000							
NO. 0 + 2.221	2.221							NO.1流用
NO. 1 + 0.000	17.779							
NO. 1 + 7.023	7.023							NO.1流用
NO. 1 + 8.706	1.683	0.5	—	—				EC.1流用
NO. 1 + 17.329	8.623	0.5	0.50	4.3				EC.1
NO. 2 + 0.000	2.671	0.4	0.45	1.2				
NO. 3 + 0.000	20.000	0.6	0.50	10.0				
NO. 3 + 7.365	7.365	0.9	0.75	5.5				BC.2
NO. 3 + 7.365	—	0.7						NO.4流用
NO. 4 + 0.000	12.635	0.7	0.70	8.8				
NO. 4 + 13.480	13.480	0.7	0.70	9.4				NO.4流用
NO. 4 + 16.095	2.615							EC.2/BC.3 No.4流用
NO. 5 + 0.000	3.905							
NO. 5 + 10.635	10.635							EC.3
NO. 5 + 19.419	8.784							NO.6流用
NO. 6 + 0.000	0.581							
NO. 7 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 1.789	1.789							BC.4
NO. 8 + 7.298	5.509							BC.4流用
NO. 9 + 0.000	12.702							
NO. 10 + 0.000	20.000							
NO. 10 + 2.911	2.911							EC.4
NO. 10 + 12.500	9.589							EC.4流用
NO. 10 + 18.564	6.064							EP
坂路工				5.9				
合 計	218.564			45.1				0.0
						左右合計		45.1

重力式擁壁工 数量根拠図

1号-NO. 1+11.23~NO. 3+ 8.80(左)

略 図

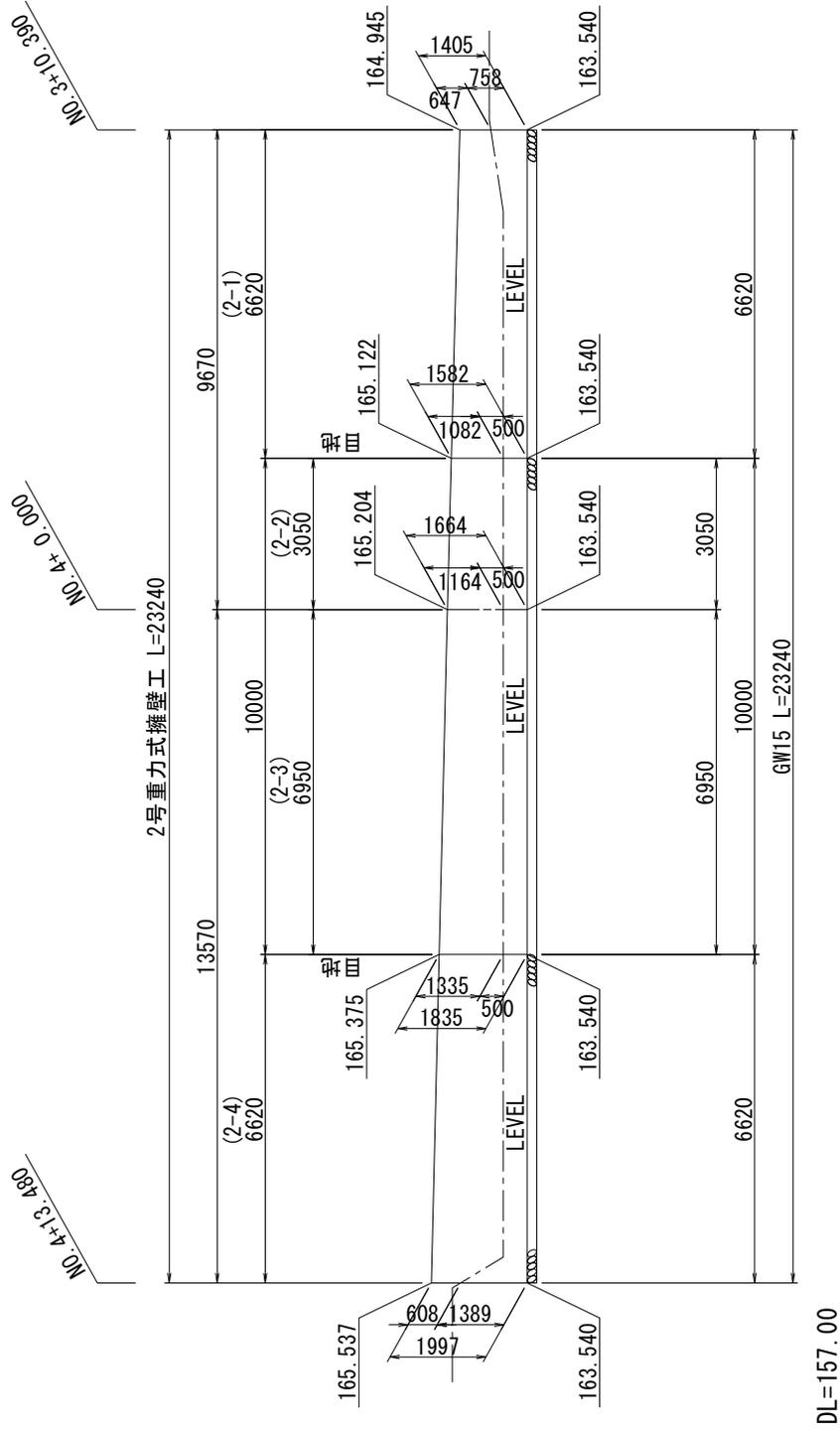
1号重力式擁壁展開図
NO. 1+11.23~NO. 3+ 8.80(左)



重力式擁壁工 数量根拠図
 2号-NO. 3+10.39~NO. 4+13.48(左)

略 図

2号重力式擁壁展開図
 NO. 3+10.39~NO. 4+13.48(左)



重力式擁壁工 数量計算書

1. 1号重力式擁壁工(GW15)

重力式擁壁展開寸法

天端幅 40 cm

前面勾配 1:0.0 斜率 1.000

基礎厚 20 cm

背面勾配 1:0.500 斜率 1.118

番号	距離			直高			面積		根入れ			
	天端 m	下端 m	平均 m	左側 m	右側 m	平均 m	前面 m ²	背面 m ²	左側 m	右側 m	平均 m	面積 m ²
1-1	3.187	3.187	3.187	0.787	0.500	0.644	2.052	2.295	0.605	0.500	0.553	1.762
1-2	4.733	4.733	4.733	1.213	0.787	1.000	4.733	5.291	0.761	0.605	0.683	3.233
1-3	2.670	2.670	2.670	1.281	0.952	1.117	2.982	3.334	0.503	0.500	0.502	1.340
1-4	2.700	2.700	2.700	1.392	1.281	1.337	3.610	4.036	0.521	0.503	0.512	1.382
1-5	5.000	5.000	5.000	1.598	1.392	1.495	7.475	8.357	1.089	0.521	0.805	4.025
1-6	6.410	6.410	6.410	1.273	1.009	1.141	7.314	8.177	0.530	0.500	0.515	3.301
1-7	5.890	5.890	5.890	1.516	1.273	1.395	8.217	9.186	0.540	0.530	0.535	3.151
1-8	7.365	7.365	7.365	1.691	1.476	1.584	11.666	13.043	0.540	0.500	0.520	3.830
1-9	1.445	1.445	1.445	1.730	1.691	1.711	2.472	2.764	0.890	0.540	0.715	1.033
計	39.400	39.400	39.400	平均高さ		1.282	50.521	56.483	平均根入れ		0.585	23.057
									平均掘削高		0.785	

平均底版幅

$$B = \text{平均直高} \times (\text{前面勾配} + \text{背面勾配}) + \text{天端幅}$$

$$= 1.282 \times (0.0 + 0.50) + 0.400 = 1.041 \text{ m}$$

1) 基礎材 (RC-40 t=200)

$$A = (\text{平均底版幅} + \text{飛出し幅}) \times \text{基礎延長}$$

$$= (1.041 + 0.200) \times 39.400 = 48.895 = 48.90 \text{ m}^2$$

2) 型枠

$$A = \text{前面面積} + \text{背面面積}$$

$$= 50.521 + 56.483 = 107.004 = 107.00 \text{ m}^2$$

3) コンクリート (18-8-40)

$$A = \{ (0.400 + 1.041) \times 0.500 \times 1.282 \}$$

$$\times 39.400 = 36.393 = 36.39 \text{ m}^3$$

4) 目地材 (t=10) 箇所数 5

$$A = \{ (\text{天端幅} + \text{平均底版幅}) \times 1/2 \times \text{平均直高} \} \times \text{箇所数}$$

$$= \{ (0.400 + 1.041) \times 0.500 \times 1.282 \}$$

$$\times 5 = 4.618 = 4.62 \text{ m}^2$$

5) 水抜きパイプ (φ75) @2.0m²

$$N = (\text{前面面積} - \text{根入れ部面積}) / @2.0\text{m}^2 \\ = (50.521 - 23.057) / 2.0 = 13.732 = 14 \text{ 本}$$

$$L = \{\text{天端幅} + (\text{平均擁壁高さ} - \text{平均根入れ高さ}) \times \text{背面勾配}\} \times \text{本数} \\ = \{0.400 + (1.282 - 0.585) \times 0.50\} \\ \times 14 = 10.479 = 10.48 \text{ m}$$

6) 透水材 (300×300×50)

$$N = \text{水抜きパイプ本数と同じ} = 14 \text{ 箇所}$$

$$A = 0.300 \times 0.300 \times \text{箇所数} \\ = 0.300 \times 0.300 \times 14 = 1.260 = 1.26 \text{ m}^2$$

重力式擁壁工 数量計算書

1. 2号重力式擁壁工 (GW15)

重力式擁壁展開寸法

天端幅 40 cm

前面勾配 1:0.0 斜率 1.000

基礎厚 20 cm

背面勾配 1:0.500 斜率 1.118

番号	距離			直高			面積		根入れ			
	天端 m	下端 m	平均 m	左側 m	右側 m	平均 m	前面 m ²	背面 m ²	左側 m	右側 m	平均 m	面積 m ²
2-1	6.620	6.620	6.620	1.582	1.405	1.494	9.890	11.057	0.500	0.758	0.629	4.164
2-2	3.050	3.050	3.050	1.664	1.582	1.623	4.950	5.534	0.500	0.500	0.500	1.525
2-3	6.950	6.950	6.950	1.835	1.664	1.750	12.163	13.598	0.500	0.500	0.500	3.475
2-4	6.620	6.620	6.620	1.997	1.835	1.916	12.684	14.181	1.389	0.500	0.945	6.256
計	23.240	23.240	23.240	平均高さ		1.708	39.687	44.370	平均根入れ		0.664	15.420
									平均掘削高		0.864	

平均底版幅

$$B = \text{平均直高} \times (\text{前面勾配} + \text{背面勾配}) + \text{天端幅}$$

$$= 1.708 \times (0.0 + 0.5) + 0.400 = 1.254 \text{ m}$$

1) 基礎材 (RC-40 t=200)

$$A = (\text{平均底版幅} + \text{飛出し幅}) \times \text{基礎延長}$$

$$= (1.254 + 0.200) \times 23.240 = 33.791 = 33.79 \text{ m}^2$$

2) 型枠

$$A = \text{前面面積} + \text{背面面積}$$

$$= 39.687 + 44.370 = 84.057 = 84.06 \text{ m}^2$$

3) コンクリート (18-8-40)

$$A = \{ (0.400 + 1.254) \times 0.500 \times 1.708 \}$$

$$\times 23.240 = 32.827 = 32.83 \text{ m}^3$$

4) 目地材 (t=10) 箇所数 2

$$A = \{ (\text{天端幅} + \text{平均底版幅}) \times 1/2 \times \text{平均直高} \} \times \text{箇所数}$$

$$= \{ (0.400 + 1.254) \times 0.500 \times 1.708 \}$$

$$\times 2 = 2.825 = 2.83 \text{ m}^2$$

5) 水抜きパイプ (φ75) @2.0m²

$$N = (\text{前面面積} - \text{根入れ部面積}) / @2.0\text{m}^2 \\ = (39.687 - 15.420) / 2.0 = 12.134 = 12 \text{ 本}$$

$$L = \{\text{天端幅} + (\text{平均擁壁高さ} - \text{平均根入れ高さ}) \times \text{背面勾配}\} \times \text{本数} \\ = \{0.400 + (1.708 - 0.664) \times 0.50\} \\ \times 12 = 11.064 = 11.06 \text{ m}$$

6) 透水材 (300×300×50)

$$N = \text{水抜きパイプ本数と同じ} = 12 \text{ 箇所}$$

$$A = 0.300 \times 0.300 \times \text{箇所数} \\ = 0.300 \times 0.300 \times 12 = 1.080 = 1.08 \text{ m}^2$$

作業土工 (排水工) 道路土工部 数量集計表

名称	種別 細別 区分 規格 単位	数量 式	床掘		埋戻		基面整正	管保護工
			土砂 m3		C m3	D m3	m2	砂巻 m3
作業土工計算書より			29.7			23.4		
側溝工		(10.0)					(3.90)	
ベンチリュム (BFB250-H175)		37.0	※道路土工にて算出済み				14.4	
CD側溝(縦断用) B250-H300		(10.0)					(5.50)	
		65.4	※道路土工にて算出済み				36.0	
CD側溝(縦断用) B250-H400		(10.0)					(5.50)	
		12.0	※道路土工にて算出済み				6.6	
U形側溝 PU300 B300-H300		(10.0)	(4.40)			(2.40)	(5.00)	
		5.2	2.3			1.2	2.6	
管渠工								
P3-D300 No.2+6.66		3.9	1.5			1.0	2.2	
P3-D300 No.3+7.365		1.8	※道路土工にて算出済み				0.8	
VPΦ100(砂巻き)		(10.0)	(1.60)				(5.00)	(1.50)
		2.7	0.4				1.4	0.4
VPΦ200(砂巻き)		4.0	0.7				2.4	0.9
高密度ポリエチレン管 φ250		11.2	※道路土工にて算出済み					
集水樹 T-25		(1.0)	(1.80)			(1.40)	(0.81)	
集水樹 G1-B500-L500-H500		2.0	3.6			2.8	1.6	
T-14		(1.0)	(2.40)			(1.90)	(0.81)	
集水樹 G1-B500-L500-H500		1.0	2.4			1.9	0.8	
		(1.0)	(0.00)			(0.00)	(0.81)	
集水樹 G1-B500-L500-H600		2.0	0.0			0.0	1.6	
		(1.0)	(0.00)			(0.00)	(0.81)	
集水樹 G2-B500-L500-H800		1.0	0.0			0.0	0.8	
合計			40.6	0.0	0.0	30.3	70.4	1.3

名称・区分	数量	算式	数量(m3)
インバートコンクリート工	12.0	※インバートコンクリート工数量計算書より $V = 0.039 * 12.0$	0.47

土 工 計 算 書

測 点	单距離 (m)	埋 戻 (D)						摘 要
		左			右			
		断面積 (m2)	平均断面 (m2)	立 積 (m3)	断面積 (m2)	平均断面 (m2)	立 積 (m3)	
NO. 0 + 0.000	0.000							
NO. 0 + 2.221	2.221	0.3	—	—	0.3	—	—	NO.1流用
NO. 1 + 0.000	17.779	0.3	0.30	5.3	0.3	0.30	5.3	
NO. 1 + 7.023	7.023	0.3	0.30	2.1	0.3	0.30	2.1	NO.1流用
NO. 1 + 8.706	1.683							EC.1流用
NO. 1 + 17.329	8.623							EC.1
NO. 2 + 0.000	2.671							
NO. 3 + 0.000	20.000							
NO. 3 + 7.365	7.365				0.3	—	—	BC.2
NO. 4 + 0.000	12.635				0.3	0.30	3.8	
NO. 4 + 13.480	13.480				0.3	0.30	4.0	NO.4流用
NO. 4 + 16.095	2.615				0.3	0.30	0.8	EC.2/BC.3 No.4流用
NO. 5 + 0.000	3.905							
NO. 5 + 10.635	10.635							EC.3
NO. 5 + 19.419	8.784							NO.6流用
NO. 6 + 0.000	0.581							
NO. 7 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 0.000	20.000							
NO. 8 + 1.789	1.789							BC.4
NO. 8 + 7.298	5.509							BC.4流用
NO. 9 + 0.000	12.702							
NO. 10 + 0.000	20.000							
NO. 10 + 2.911	2.911							EC.4
NO. 10 + 12.500	9.589							EC.4流用
NO. 10 + 18.564	6.064							EP
合 計	218.564			7.4			16.0	
						左右合計	23.4	

延 長 調 書

種 別	測 点	左右	延 長	備 考
CD側溝(縦断用)				
B250-H300	No. 0 + 7.7 ~ No. 1 + 7.0	右	18.5 m	
	No. 0 + 8.7 ~ No. 1 + 4.8	左	19.2 m	
	No. 3 + 7.8 ~ No. 4 + 15.7	右	27.7 m	
				Gr蓋=7枚
				Con蓋=117枚
	合計		65.4 m	
CD側溝(縦断用)				
B250-H400	No. 0 + 2.4 ~ No. 0 + 7.7	右	6.0 m	
	No. 0 + 3.2 ~ No. 0 + 8.7	左	6.0 m	
				Gr蓋=2枚
	合計		12.0 m	Con蓋=20枚
コンクリート蓋(L=0.5m)				
CD側溝用	No. 0 + 0.0 ~ No. 13 + 18.6	左右	137 枚	117+20=137枚
	合計		137 枚	
グレーチング蓋(L=1.0m)				
CD側溝用 T-25	No. 0 + 0.0 ~ No. 13 + 18.6	左右	9 枚	7+2=9枚
	合計		9 枚	
U形側溝 PU300				
B300×H300	No. 0 + 2.4 ~ No. 0 + 7.7	右	5.2 m	
	合計		5.2 m	
グレーチング蓋(L=1.0m)				
PU300用 T-14	No. 0 + 2.4 ~ No. 0 + 7.7	左	5 枚	
	合計		5 枚	
蓋交換 コンクリート⇒グレーチング				
グレーチング蓋(L=1.0m)				
現場打側溝B300用	No. 0 + 1.6	横断	10 枚	
	合計		10 枚	

管渠土工数量根拠図

工 種

管渠工 (作業土工)

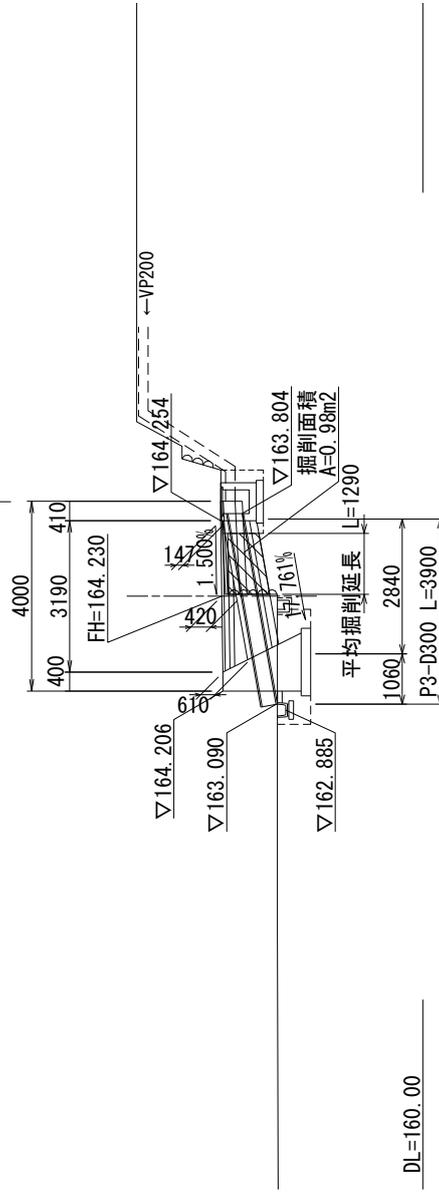
P3-D300

1.0式当り

No. 2+6. 660 (LR)

NO. 2+ 6. 660

集水桝-G1
B500 × L500 × H600



DL=160.00

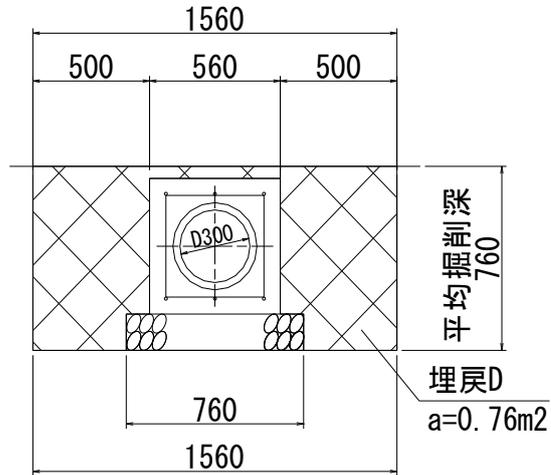
土工延長 1.290 m 対象面積 0.980 m² 平均床掘深さ = 0.980/1.290 = 0.760 m

工種	管渠工 (作業土工)	P3-D300	1.0式当り
----	------------	---------	--------

No. 2+6. 660 (LR)

床掘面積

$$a=1.560 \times 0.760 \doteq 1.19$$



種別	規格	算式	数量
床掘	土砂	対象延長 L= 1.290 m	
		対象面積 a= 1.190 m2	
		$V = 1.190 \times 1.290$	1.5 m3
埋戻	C	対象延長 L= 1.290 m	
		対象面積 a= 0.000 m2	
		$V = 0.000 \times 1.290$	- m3
埋戻	D	対象延長 L= 1.290 m	
		対象面積 a= 0.760 m2	
		$V = 0.760 \times 1.290$	1.0 m3
基面整正	土砂	対象延長 L= 2.840 m	
		対象巾 W= 0.760 m	
		$A = \text{施工延長} \times \text{対象巾}$	2.2 m2

工 種

管渠工 (作業土工)

P3-D300

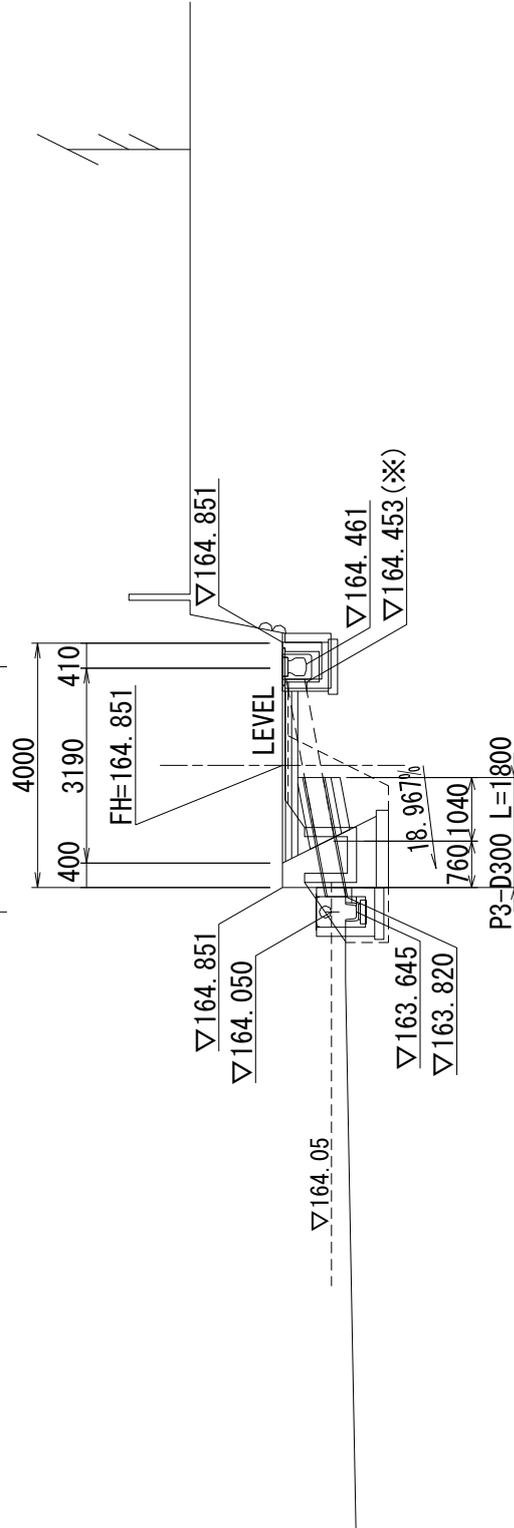
1.0式当り

No. 3+7.365 (L)

NO. 3+ 7.365

集水桝-G2
B500 × L500 × H800

集水桝-G1
B500 × L500 × H600



(※)印は推定高

DL=160.00

土工延長	1.800	m	対象面積	0.000	m ²	平均床掘深さ	=	0.000/1.800	=	0.000	m
------	-------	---	------	-------	----------------	--------	---	-------------	---	-------	---

※重力式擁壁工範囲の為、土工は発生しない

工 種	管渠工 (作業土工)	P3-D300	1.0式当り
No. 3+7.365(L)			
<p>床掘面積 ※擁壁土工に含まれる</p>			
※重力式擁壁工範囲の為、土工は発生しない			

種別	規格	算式	数量
床掘	土砂	対象延長 L= 1.800 m	
		対象面積 a= 0.000 m ²	
		V = 0.000 × 1.800	— m ³
埋戻	C	対象延長 L= 1.800 m	
		対象面積 a= 0.000 m ²	
		V = 0.000 × 1.800	— m ³
埋戻	D	対象延長 L= 1.800 m	
		対象面積 a= 0.000 m ²	
		V = 0.000 × 1.800	— m ³
基面整正	土砂	対象延長 L= 1.040 m	
		対象巾 W= 0.760 m	
		A = 施工延長 × 対象巾	0.8 m ²

工 種

管渠工 (作業土工)

VPΦ200(砂巻)

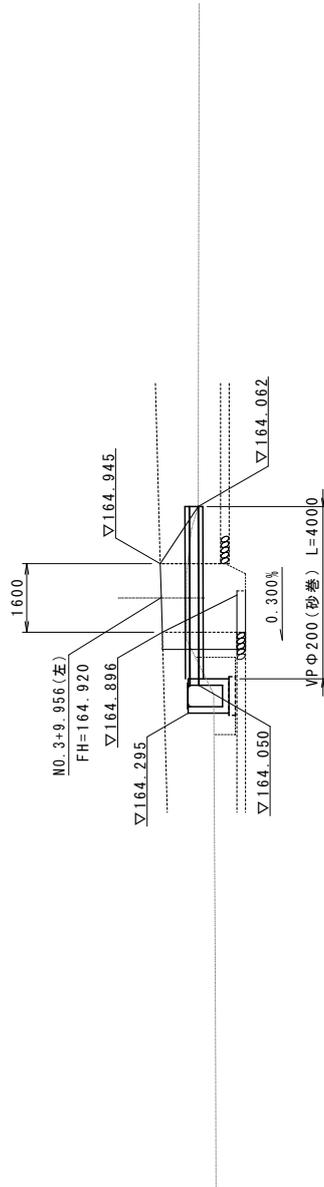
1.0式当り

No. 3+7.70~No. 3+11.70(L)

NO. 3+7.70~NO. 3+11.70

GH=164.33
FH=

集水桝-62
B500×L500×H800



DL=160.00

土工延長 3.500 m
 対象面積 1.140 m²
 平均床掘深さ = 1.140/3.500 = 0.326 m

工種	管渠工 (作業土工)	VPΦ200(砂巻)	1.0式当り
No. 3+7.70~No. 3+11.70(L)			
<p>床掘面積 $a=0.600 \times 0.326 \div 0.20$</p>			

種別	規格	算式	数量
床掘	土砂	対象延長 L= 3.500 m 対象面積 a= 0.200 m ² V = 0.200 × 3.500	0.7 m ³
埋戻	C	対象延長 L= 3.500 m 対象面積 a= 0.000 m ² V = 0.000 × 3.500	— m ³
埋戻	D	対象延長 L= 3.500 m 対象面積 a= 0.000 m ² V = 0.000 × 3.500	— m ³
基面整正	土砂	対象延長 L= 4.000 m 対象巾 W= 0.600 m A = 施工延長 × 対象巾	2.4 m ²
砂巻	砂	V = {0.6 × 0.416 - (0.216 × 0.216 × π × 1/4)} × 4.0	0.9 m ³

アスファルト舗装工(車道) 数量根拠図



延長調書

区画線工

車道外側線 白(実線) W=0.15

測		点		延長 (m)	位置	備考			
NO.	0 +	1.4	~	NO.	1 +	5.2	25.6	左	
NO.	0 +	2.3	~	NO.	1 +	7.0	36.2	右	
NO.	1 +	8.3	~	NO.	4 +	15.7	63.5	左	
NO.	1 +	10.1	~	NO.	3 +	6.9	47.9	右	
NO.	3 +	7.8	~	NO.	4 +	15.7	27.7	右	
NO.	4 +	16.5	~	NO.	10 +	12.5	135.7	左	
NO.	4 +	16.5	~	NO.	5 +	1.3	4.8	右	
NO.	5 +	2.1	~	NO.	6 +	13.1	31.7	右	
NO.	6 +	14.4	~	NO.	8 +	3.3	29.8	右	
NO.	8 +	4.6	~	NO.	10 +	12.5	71.2	右	
EP			~				14.8	左	
				合計			488.9	m	

数量調書

名称：視線誘導標(デリネータ)

単位：個

測点 (左側)	種別	数量	測点 (右側)	種別	数量
No. 1 + 11.8 ~ No. 4 + 12.4		7.0			
	合計	7.0		合計	
総合計					7.0

数量調書

名称：張コンクリート

単位：m²

測点 (左側)	種別	数量	測点 (右側)	種別	数量
			No. 3 + 7.6 ~ No. 5 + 1.0		15.2
	合計			合計	15.2
総合計					15.2

土 工 計 算 書

測 点	単距離 (m)	埋 戻 (D)						摘 要
		左			右			
		断面積 (m ²)	平均断面 (m ²)	立 積 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面 (m ²)	立 積 (m ³)	
NO. 3 + 8.650	—	1.5	—	—				(左前)
NO. 3 + 8.650	4.900	0.9	1.20	5.9				(左奥)
NO. 4 + 14.080	—		—	—				(左前-1)
NO. 4 + 14.080	0.400							(左前-2)
NO. 4 + 14.080	5.660							(左奥)
合 計	10.960			5.9				0.0
						左右合計		5.9

土 工 計 算 書

測 点	単距離 (m)	盛土法面整形						摘 要
		(左)			(右)			
		延長 (m)	平均延長 (m)	面 積 (m2)	延長 (m)	平均延長 (m)	面 積 (m2)	
NO. 3 + 8.650	—	1.300	—	—				(左前)
NO. 3 + 8.650	4.500	0.000	0.650	2.9				(左奥)
NO. 4 + 14.080	—							(左前-1)
NO. 4 + 14.080	0.400	2.1	—	—				(左前-2)
NO. 4 + 14.080	5.660	0.7	1.40	7.9				(左奥)
合 計	10.560			10.8			0.0	
					左右合計		10.8	

重力式擁壁工 数量計算書

1. 1-1号重力式擁壁工 (GW15)

重力式擁壁展開寸法

天端幅 40 cm

前面勾配 1:0.0 斜率 1.000

基礎厚 20 cm

背面勾配 1:0.500 斜率 1.118

番号	距離			直高			面積		根入れ			
	天端 m	下端 m	平均 m	左側 m	右側 m	平均 m	前面 m ²	背面 m ²	左側 m	右側 m	平均 m	面積 m ²
2-1	4.500	4.500	4.500	0.920	1.730	1.325	5.963	6.666	0.500	0.858	0.679	3.056
計	4.500	4.500	4.500	平均高さ		1.325	5.963	6.666	平均根入れ		0.679	3.056
											平均掘削高	0.879

平均底版幅

$$B = \text{平均直高} \times (\text{前面勾配} + \text{背面勾配}) + \text{天端幅}$$

$$= 1.325 \times (0.0 + 0.5) + 0.400 = 1.063 \text{ m}$$

1) 基礎材 (RC-40 t=200)

$$A = (\text{平均底版幅} + \text{飛出し幅}) \times \text{基礎延長}$$

$$= (1.063 + 0.200) \times 4.500 = 5.684 = 5.68 \text{ m}^2$$

2) 型枠

$$A = \text{前面面積} + \text{背面面積}$$

$$= 5.963 + 6.666 = 12.629 = 12.63 \text{ m}^2$$

3) コンクリート (18-8-40)

$$A = \{ (0.400 + 1.063) \times 0.500 \times 1.325 \}$$

$$\times 4.500 = 4.362 = 4.36 \text{ m}^3$$

4) 目地材 (t=10) 箇所数 2

$$A = \{ (\text{天端幅} + \text{平均底版幅}) \times 1/2 \times \text{平均直高} \} \times \text{箇所数}$$

$$= \{ (0.400 + 1.063) \times 0.500 \times 1.325 \}$$

$$\times 2 = 1.938 = 1.94 \text{ m}^2$$

5) 水抜きパイプ (φ75) @2.0m²

$$N = (\text{前面面積} - \text{根入れ部面積}) / @2.0\text{m}^2 \\ = (5.963 - 3.056) / 2.0 = 1.454 = 1 \text{ 本}$$

$$L = \{\text{天端幅} + (\text{平均擁壁高さ} - \text{平均根入れ高さ}) \times \text{背面勾配}\} \times \text{本数} \\ = \{0.400 + (1.325 - 0.679) \times 0.50\} \\ \times 1 = 0.723 = 0.72 \text{ m}$$

6) 透水材 (300×300×50)

$$N = \text{水抜きパイプ本数と同じ} = 1 \text{ 箇所}$$

$$A = 0.300 \times 0.300 \times \text{箇所数} \\ = 0.300 \times 0.300 \times 1 = 0.090 = 0.09 \text{ m}^2$$

C o 殺処分集計表 (1/2)

工種	延長・箇所	単位	10m, 10箇所当たり (m ³)	体積(m ³)	摘要
(無筋 Con)					
現場打ち側溝A 取壊し	0.9	m	1.965	0.18	Co蓋含む
現場打ち側溝B 取壊し	29.6	m	0.997	2.95	Co蓋含む
現場打ち側溝F 取壊し	10.1	m	1.800	1.82	
集水桝A 取壊し	1.0	箇所	1.940	0.19	
集水桝B 取壊し	1.0	箇所	2.940	0.29	
排水桝 取壊し	1.0	箇所	0.150	0.02	
擁壁A 取壊し	1.0	箇所	5.717	5.72	1箇所当たり
擁壁B 取壊し h=975	15.8	m	3.388	5.35	
擁壁B 取壊し h=1650	8.8	m	9.323	8.20	
コンクリート舗装版撤去 t=10cm	99.7	m ²	0.100	9.97	t=10cm
張コンクリート撤去 t=10cm	2.8	m ²	0.100	0.28	t=10cm
張コンクリート撤去 t=10cm	3.8	m ²	0.100	0.38	t=10cm
合 計				35.4	

C ○ 殺処分集計表 (2/2)

工種	延長・箇所	単位	10m, 箇所当たり (m ³)	体積 (m ³)	摘要
(有筋 Con)					
BF250 取壊し	42.1	m	0.200	0.84	
PU180 取壊し	4.9	m	0.200	0.10	
側溝蓋(現場打) 取壊し	10.0	m	0.330	0.33	
HPΦ200 取壊し	3.0	m	0.193	0.06	
建築ブロック 取壊し h=1000	1.5	m	1.500	0.23	
合 計				1.6	

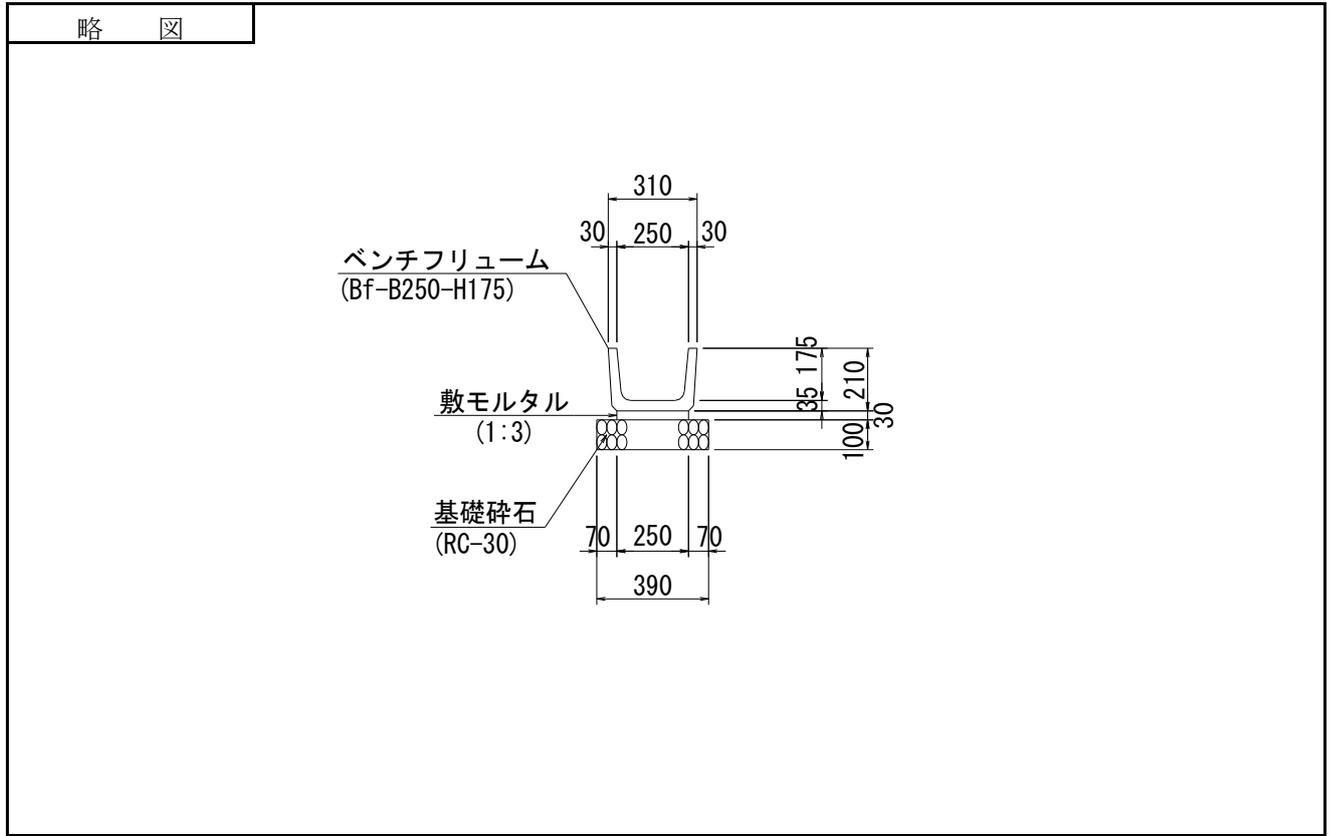
撤去構造物 材料計算書

単位当り数量計算書

単位数量計算書

細 別： ベンチフリューム
規 格： BF-B250-H175

10.0m 当たり

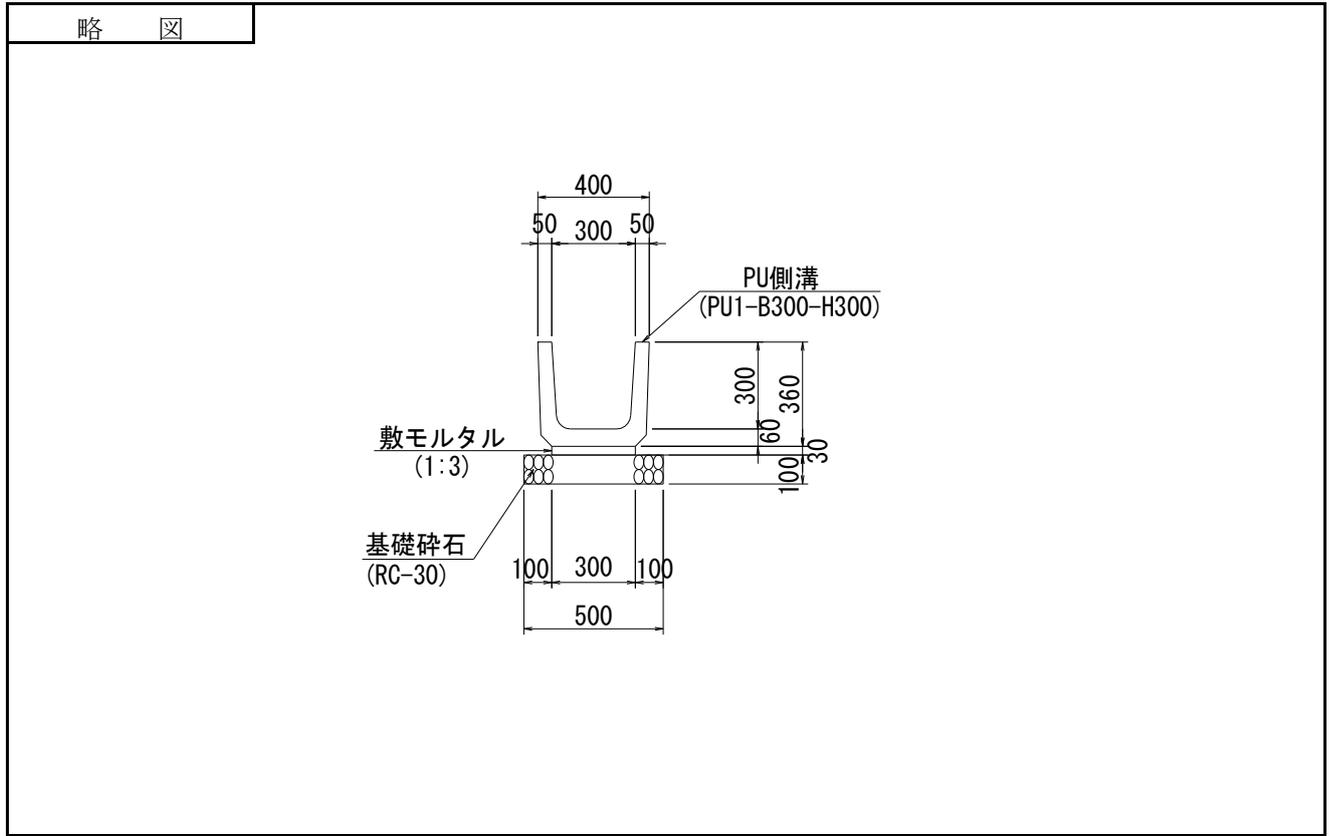


材料／規格	算 式	単 位	数 量
基礎砕石 (RC-30) t=100	$A = 0.390 \times 10.00 = 3.900$	m ²	3.9
敷モルタル (1:3) t=30	$A = 0.250 \times 10.00 = 2.500$	m ²	2.5
Bf-B250-H175 L=0.60m	$N = 10.00 / 0.600 = 16.667$	個	16.7
作業土工 (土砂部)			
床 掘 埋 戻 し	$V = ※道路土工に含まれる =$	m ³	
基面整正	$A = 0.390 \times 10.00 = 3.900$	m ²	3.9

単位数量計算書

細 別： PU側溝
規 格： PU1-B300-H300

10.0m 当たり

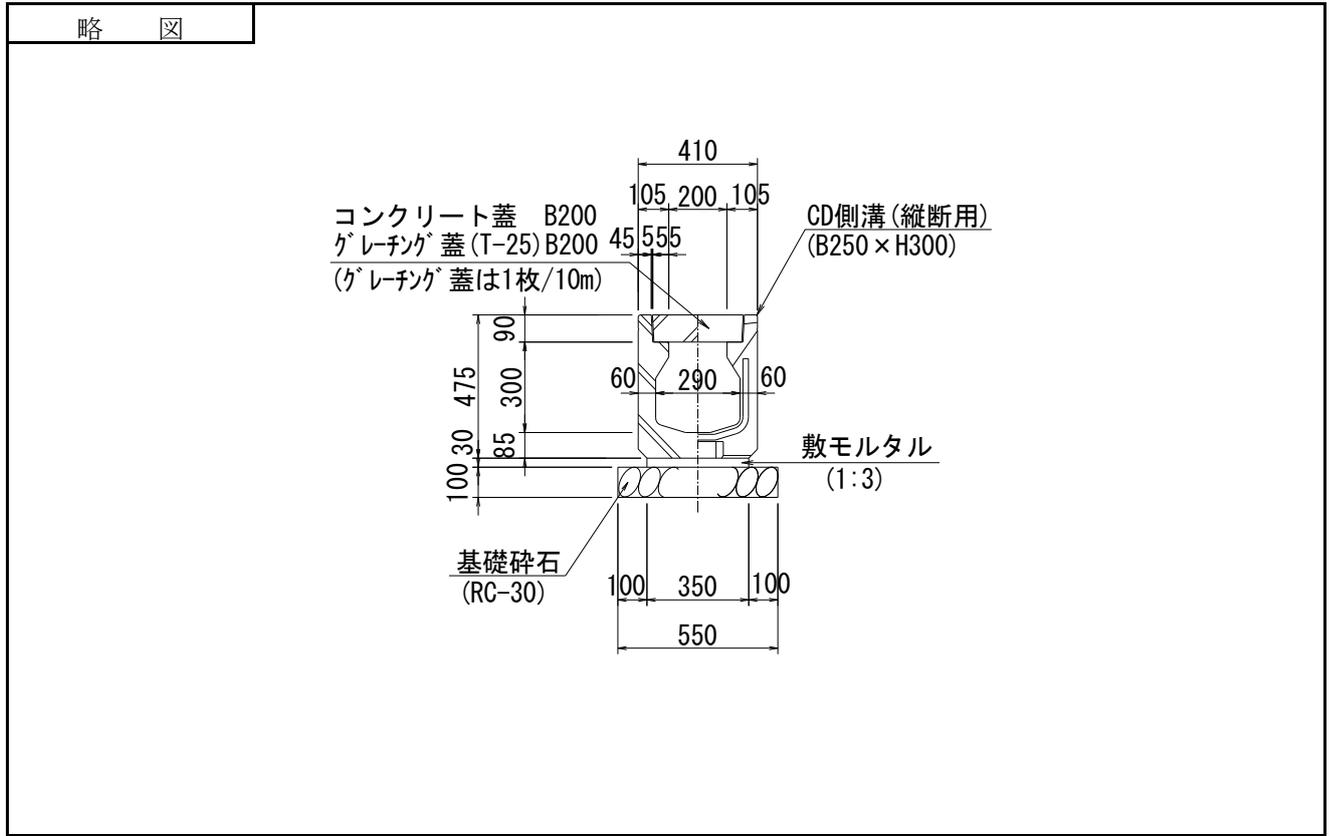


材料／規格	算 式	単 位	数 量
基礎碎石 (RC-30) t=100	$A = 0.500 \times 10.00 = 5.000$	m ²	5.0
敷モルタル (1 : 3) t=30	$A = 0.300 \times 10.00 = 3.000$	m ²	3.0
PU1-B300-H300 L=0.60m	$N = 10.00 / 0.600 = 16.667$	個	16.7
作業土工			
床 掘 機械	$V = 0.44 \times 10.00 = 4.400$	m ³	4.4
埋 戻 し D	$V = 0.24 \times 10.00 = 2.400$	m ³	2.4
基面整正	$A = 0.500 \times 10.00 = 5.000$	m ²	5.0

単位数量計算書

細 別： CD側溝(縦断用)
規 格： B250-H300

10.0m 当たり

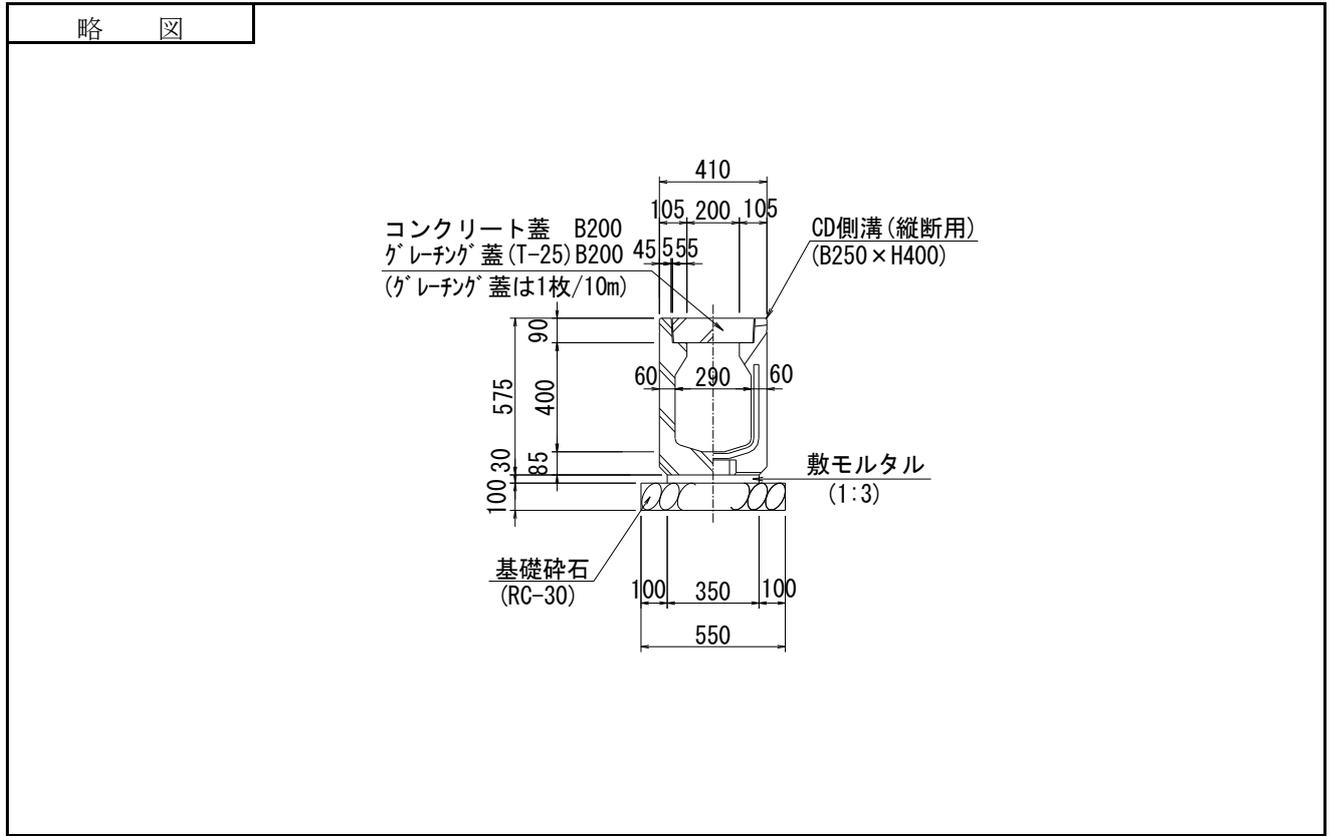


材料/規格	算 式	単 位	数 量
基礎碎石 (RC-30) t=100	$A = 0.550 \times 10.00 = 5.500$	m ²	5.5
敷モルタル (1:3) t=30	$A = 0.350 \times 10.00 = 3.500$	m ²	3.5
CD側溝 (縦断用) 250x300 L=2.00m	$N = 10.00 / 2.000 = 5.000$	個	5.0
側溝蓋 (コンクリート蓋) B200x500 L=0.50m	$N = (10.0 - 1.0) / 0.500 = 18.000$	枚	18.0
グレーチング蓋 (T-25) B200 L=1.00m	$N = 1 \text{枚} / 10.00\text{m} = 1.000$	枚	1.0
作業土工 (土砂部)			
床 掘 機械	V= ※道路土工に含まれる	= -	m ³ -
埋 戻 し D	V= //	= -	m ³ -
基面整正	$A = 0.550 \times 10.00 = 5.500$	m ²	5.5

単位数量計算書

細 別： CD側溝(縦断用)
規 格： B250-H400

10.0m 当たり

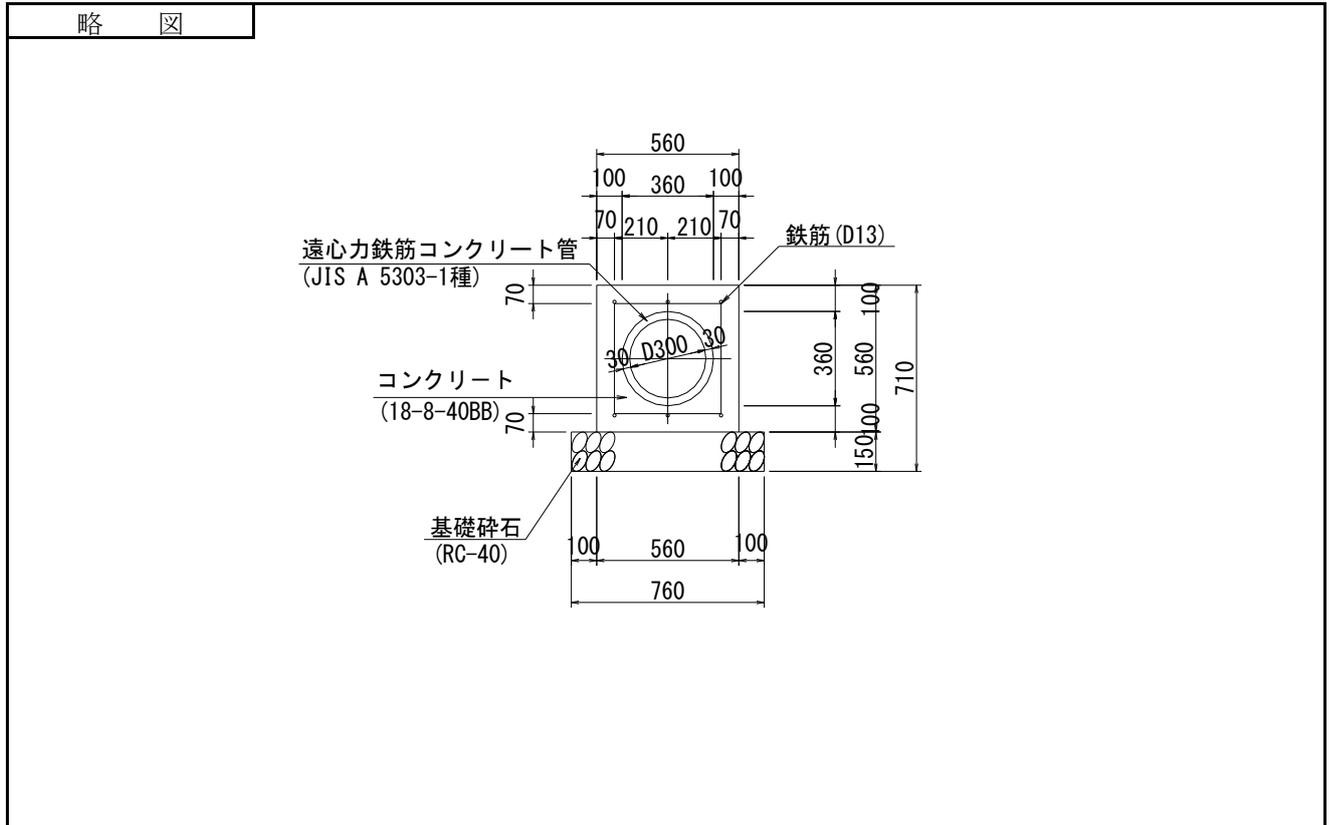


材料/規格	算 式	単 位	数 量
基礎碎石(RC-30) t=100	$A = 0.550 \times 10.00 = 5.500$	m ²	5.5
敷モルタル(1:3) t=30	$A = 0.350 \times 10.00 = 3.500$	m ²	3.5
CD側溝(縦断用) 250x400 L=2.00m	$N = 10.00 / 2.000 = 5.000$	個	5.0
側溝蓋(コンクリート蓋) B200x500 L=0.50m	$N = (10.0 - 1.0) / 0.500 = 18.000$	枚	18.0
グレーチング蓋(T-25) B200 L=1.00m	$N = 1 \text{枚} / 10.00\text{m} = 1.000$	枚	1.0
作業土工 (土砂部)			
床 掘 機械	V= ※道路土工に含まれる	= -	m ³ -
埋 戻 し D	V= //	= -	m ³ -
基面整正	$A = 0.550 \times 10.00 = 5.500$	=	m ² 5.5

単位数量計算書

細 別： 管渠工
規 格： P3-D300

10.0m 当たり

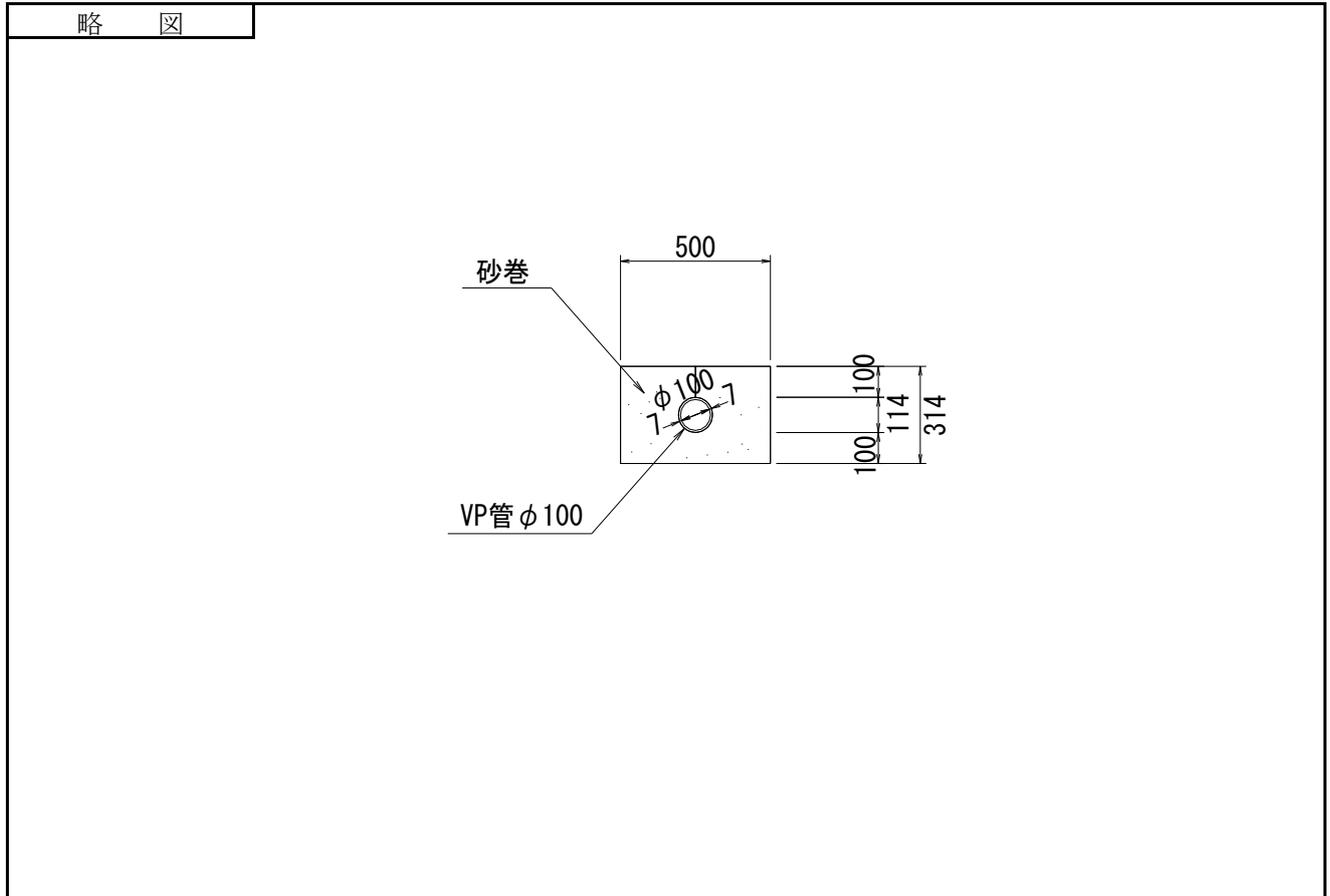


材料／規格	算 式	単 位	数 量
遠心力鉄筋コンクリート管 φ300 (JIS5372)	国交省標準図集より = 5.000	本	5.0
基礎砕石RC-40 t=150	国交省標準図集より = 7.600	m ²	7.6
コンクリート 18-8-40BB	国交省標準図集より = 2.118	m ³	2.1
型枠 一般型枠	国交省標準図集より = 11.200	m ²	11.2
鉄筋 D13	1.0m当たり13.980Kg 13.980×10.0 = 139.800	Kg	139.8
作業土工 土砂部			
床 掘 機械	V= ※横断管渠土工にて算出済 = -	m ³	-
埋 戻 し D	V= " = -	m ³	-
基面整正	A= 0.760×10.00 = 7.600	m ²	7.6

単位数量計算書

細 別：塩化ビニル管(砂巻)
規 格：VPΦ100

10.0m 当たり

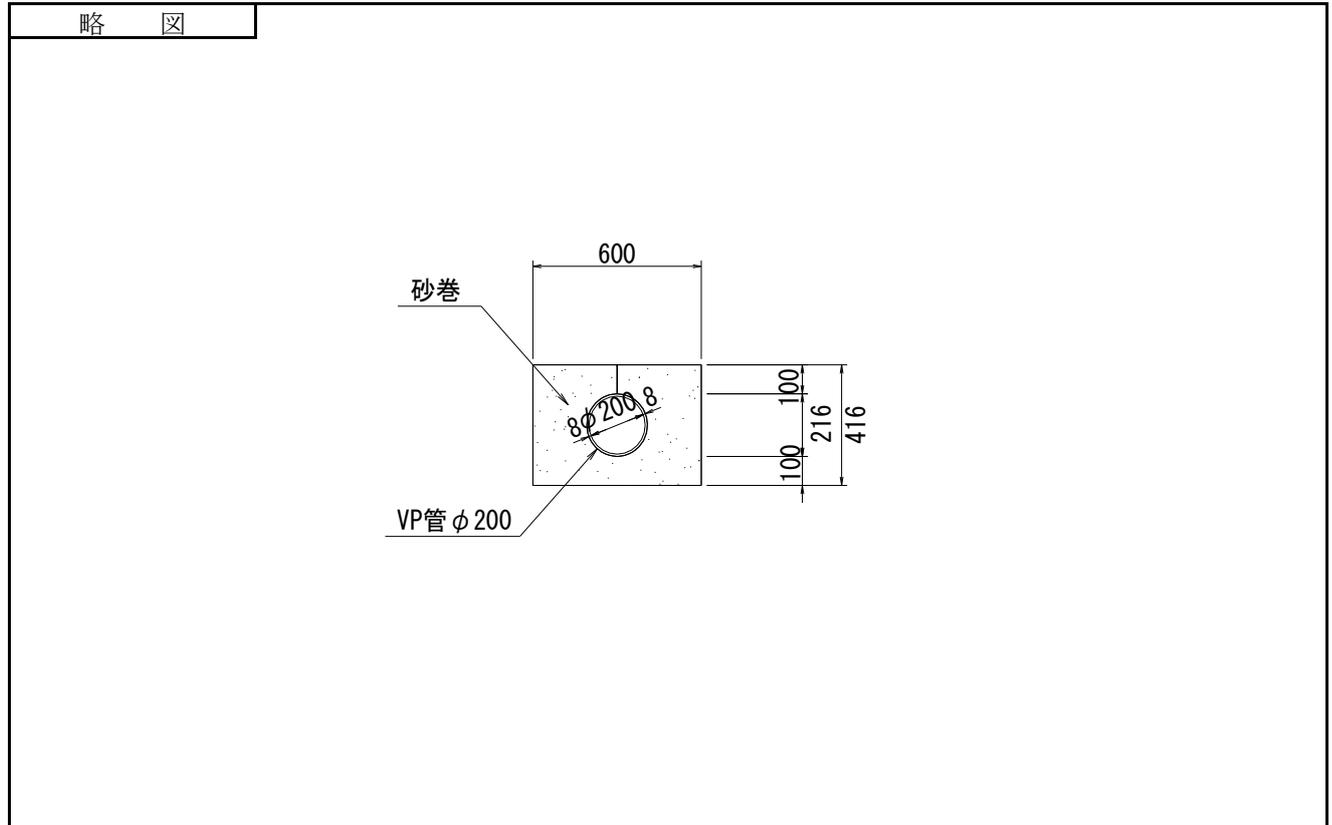


材料／規格	算 式	単 位	数 量
塩化ビニル管(VP) Φ100 L=4.00m	$N = 10.00 / 4.000 = 2.500$	本	2.5
作業土工 土砂部			
床 掘 機械	$V = 0.500 \times 0.314 \times 10.00 = 1.570$	m3	1.6
埋 戻 し D	$V = \quad = \quad -$	m3	-
砂 巻	$V = (0.500 \times 0.314 - 0.114 \times 0.114 \times \pi \times 1/4) \times 10.00 = 1.468$	m3	1.5
基面整正	$A = 0.500 \times 10.00 = 5.000$	m2	5.0

単位数量計算書

細 別：塩化ビニル管(砂巻)
規 格：VPΦ200

10.0m 当たり



材料／規格	算 式	単 位	数 量
塩化ビニル管 (VP) Φ200 L=4.00m	$N = 10.00 / 4.000 = 2.500$	本	2.5
作業土工 土砂部			
床 掘 機械	V= ※横断管渠土工にて算出済	=	-
埋 戻 し D	V= "	=	-
砂 巻	V= "	=	-
基面整正	A= 0.600×10.00	=	6.000

単位数量計算書

細 別： 高密度ポリエチレン管
規 格： Φ250

10.0m 当たり

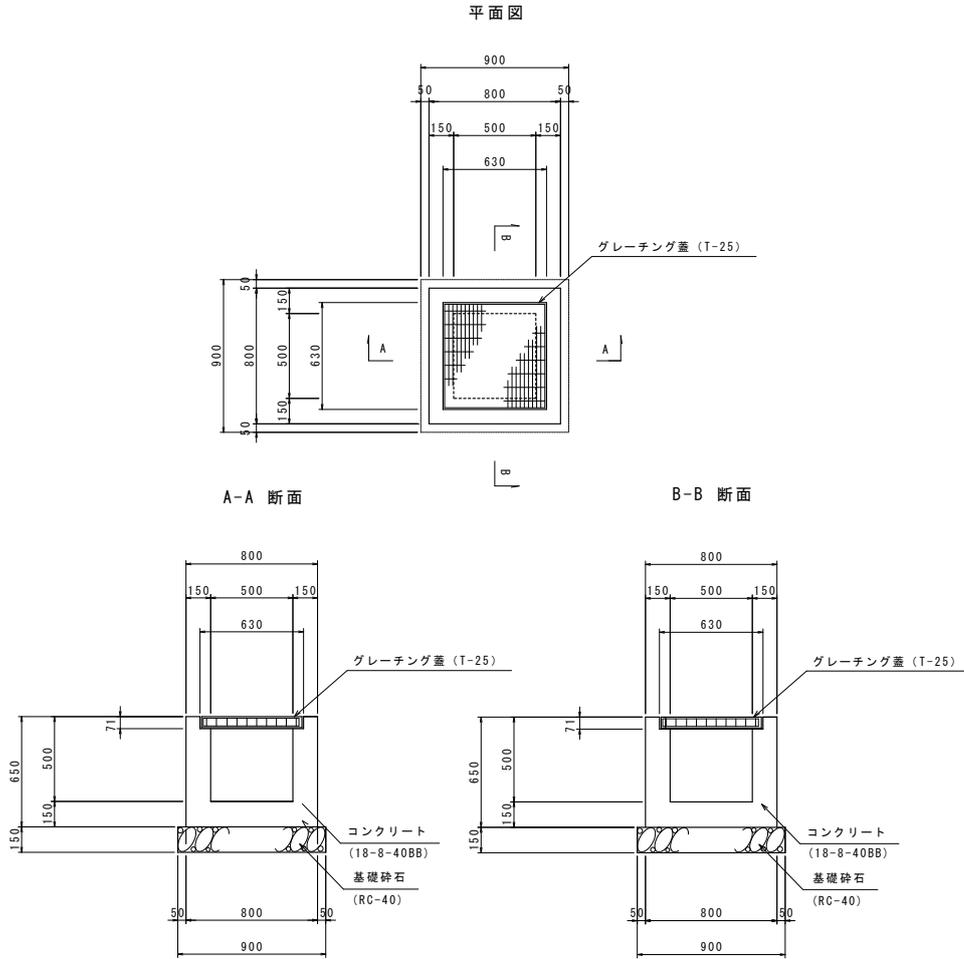
略 図			
材料／規格	算 式	単位	数量
高密度ポリエチレン管 Φ250 ダブル	L= = 10.000	m	10.0
作業土工 土砂部			
床 掘 機械	V= 土工にて算出済 = -	m ³	-
埋 戻 し D	V= // = -	m ³	-

算式の根拠となる構造図

細別： 集水桝
規格： G1-B500-L500-H500
測点： 本線 NO. 0+ 2.00, NO. 0+1.70

1箇所 当たり

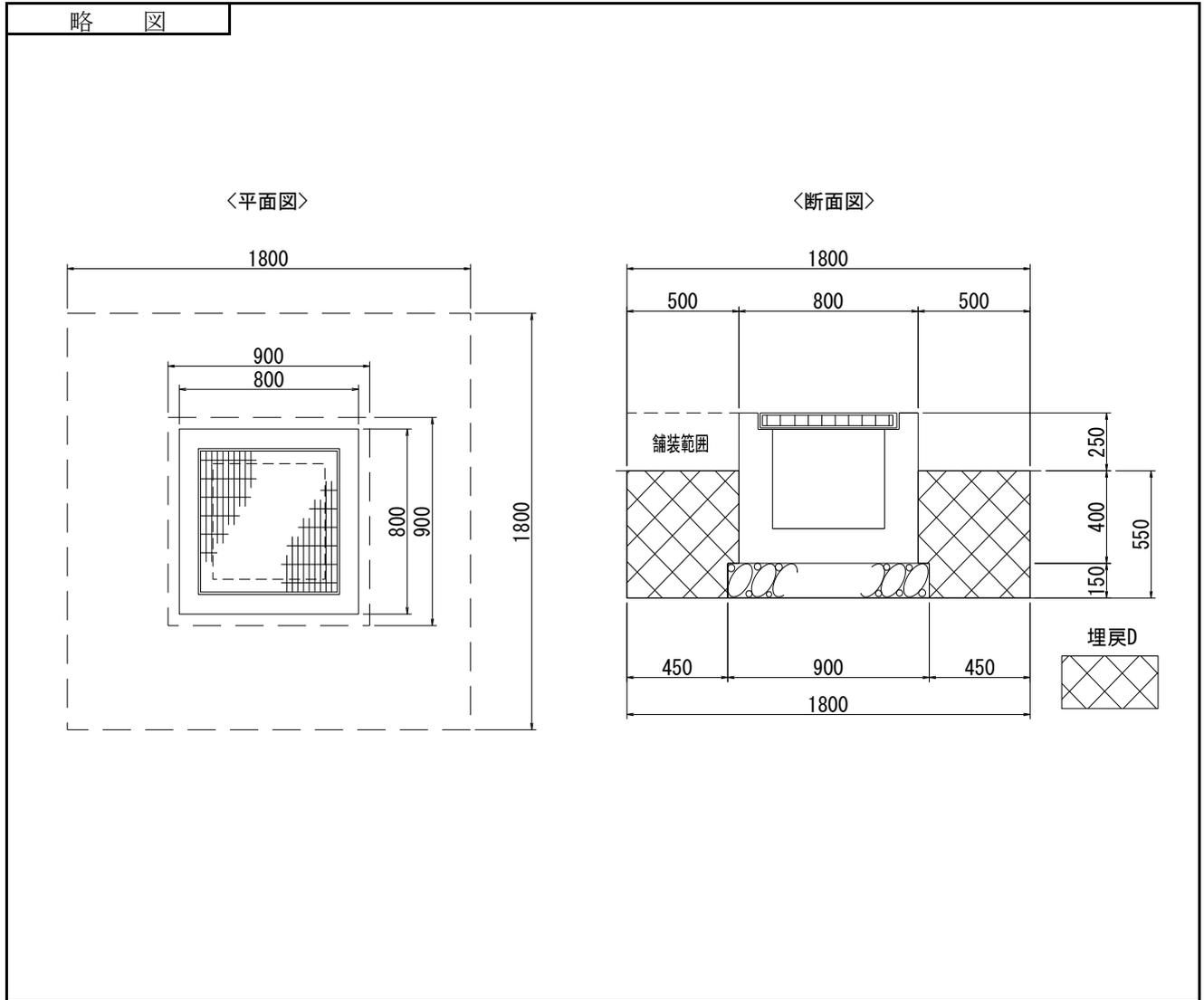
略 図



単位数量計算書

細 別： 作業土工
規 格： 集水桝 G1-B500-L500-H500

1箇所 当たり



材料／規格	算 式	単 位	数 量
作業土工 土砂部			
床 掘 機械	$V = 1.800 \times 1.800 \times 0.550$	= 1.782 m3	1.8
埋 戻 し C	$V = \quad \quad \quad -$	= - m3	-
埋 戻 し D	$V = 1.782 - (0.80 \times 0.80 \times 0.40 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15)$	= 1.405 m3	1.4
基面整正	$A = 0.900 \times 0.900$	= 0.810 m2	0.81

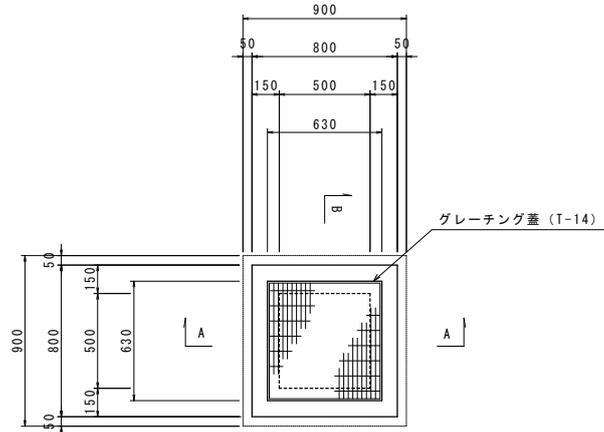
算式の根拠となる構造図

細 別： 集水柵
 規 格： G1-B500-L500-H500
 測 点： NO. 1+ 7.5

1箇所 当たり

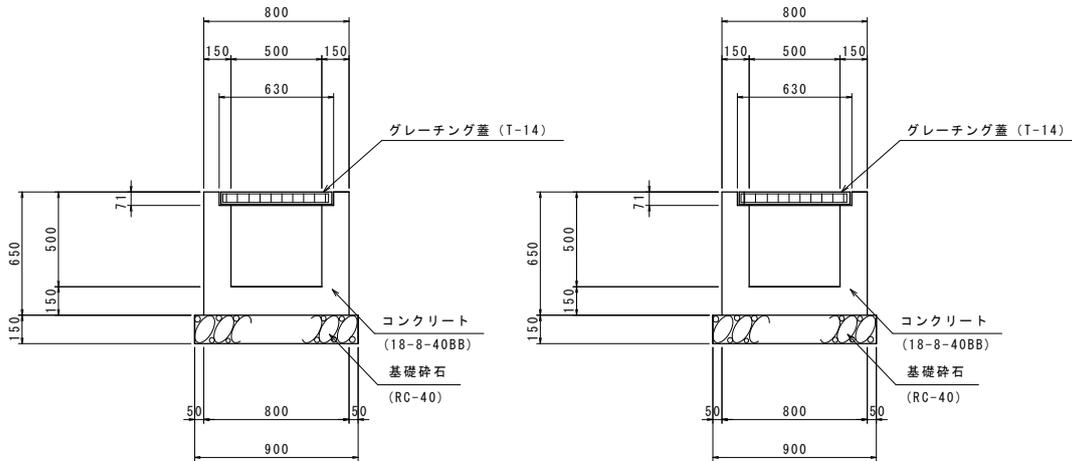
略 図

平面図



A-A 断面

B-B 断面



単位数量計算書

細 別： 作業土工
規 格： 集水桝 G1-B500-L500-H500

1箇所 当たり

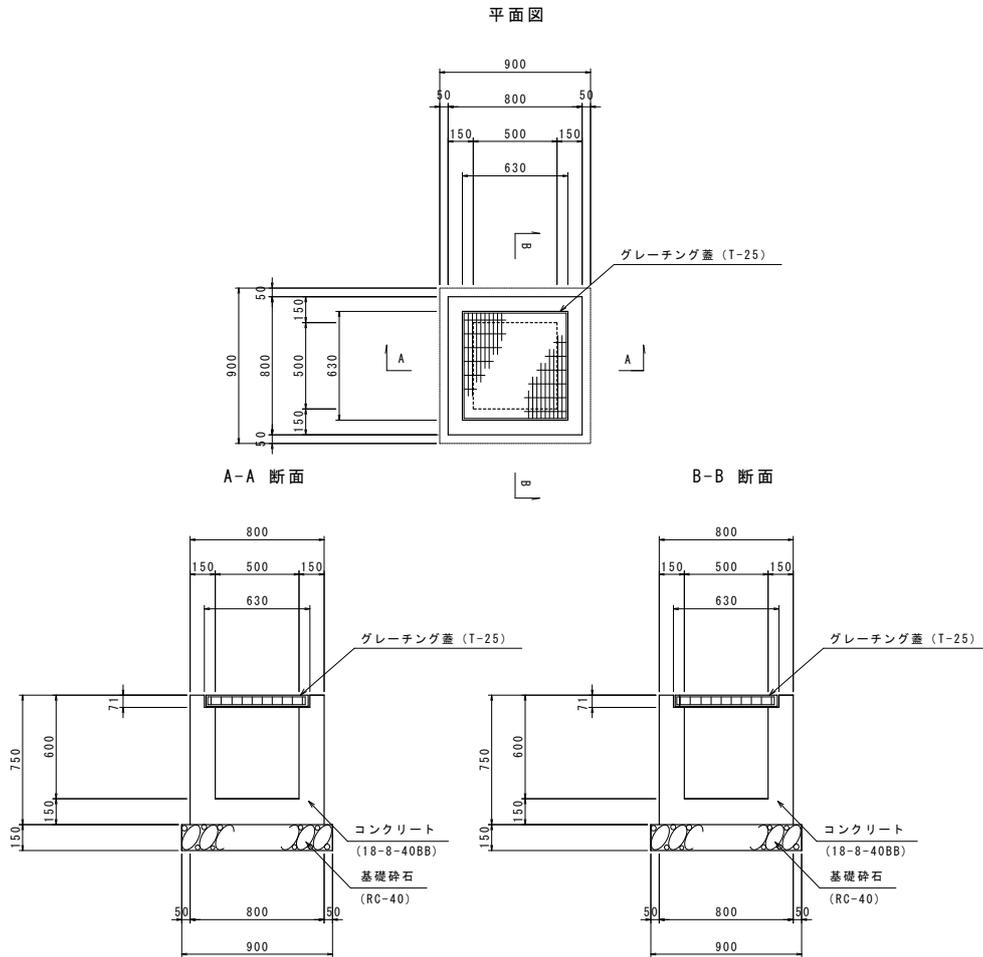
略 図			
材料／規格	算 式	単位	数量
作業土工 土砂部			
床 掘 機械	$V = 1.800 \times 1.800 \times 0.850 = 2.430$	m3	2.4
埋 戻 し C	$V = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad -$	m3	-
埋 戻 し D	$V = 2.430 - (0.80 \times 0.80 \times 0.60 + 0.90 \times 0.90 \times 0.15) = 1.925$	m3	1.9
基面整正	$A = 0.900 \times 0.900 = 0.810$	m2	0.81

算式の根拠となる構造図

細 別： 集水柵
規 格： G1-B500-L500-H600
測 点： 本線 NO. 2+ 6.70、NO. 3+ 7.40

1箇所 当たり

略 図



単位数量計算書

細 別： 作業土工
規 格： 集水桝 G1-B500-L500-H600

1箇所 当たり

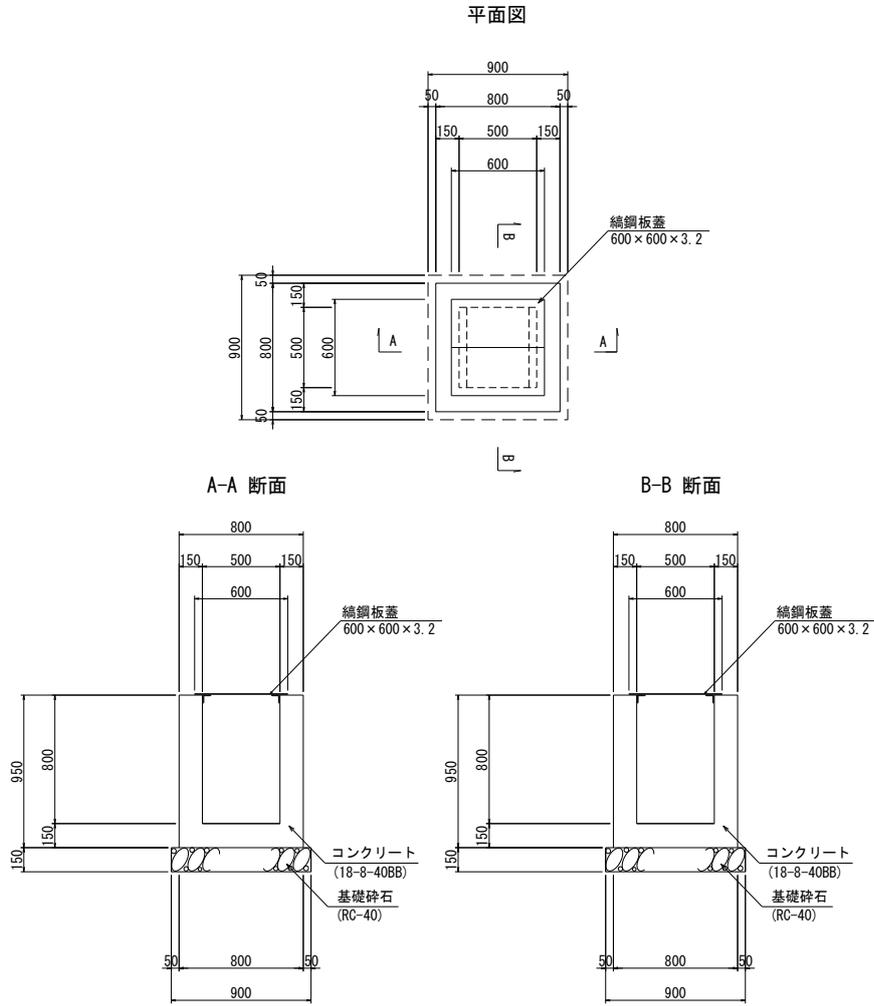
略 図			
材料／規格	算 式	単 位	数 量
作業土工 土砂部			
床 掘 機械	$V = \quad = \quad -$	m3	-
埋 戻 し C	$V = \quad - \quad = \quad -$	m3	-
埋 戻 し D	$V = \quad = \quad -$	m3	-
基面整正	$A = 0.900 \times 0.900$	= 0.810 m2	0.81

算式の根拠となる構造図

細 別： 集水柵
 規 格： G2-B500-L500-H800
 測 点： 本線 NO. 3+ 7.40 (左)

1箇所 当たり

略 図



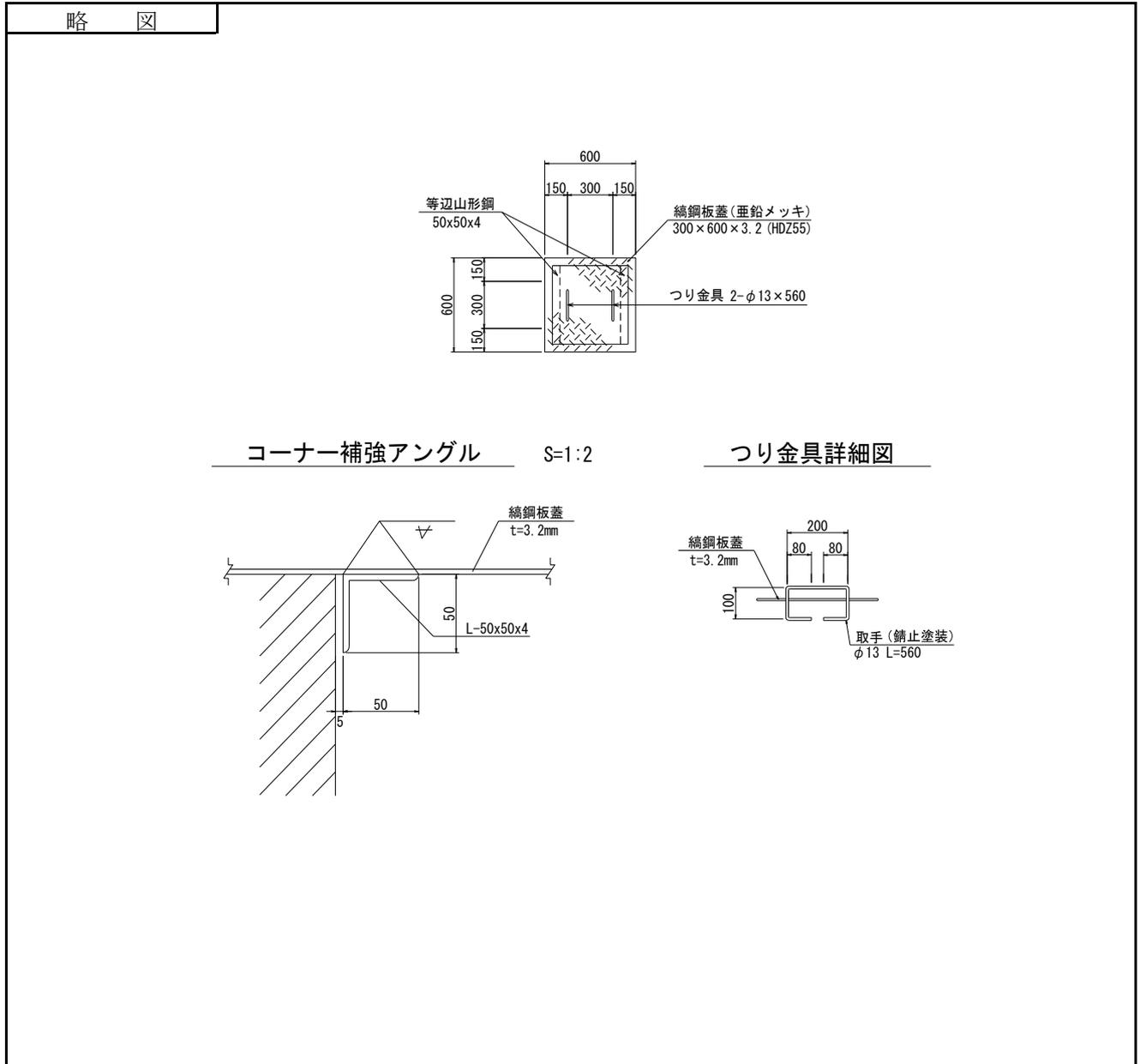
測 点	位置	タイプ	流入・流出施設				備 考 (控除面積)
			①	②	③	④	
本線 NO. 3+ 7.40	左		P3-D300	Bf-B250-H175		VPΦ200	合計=0.177
			▽163.820	▽163.645		▽164.050	(柵天端) ▽164.050

※平均控除面積 A=0.177m²

単位数量計算書

細 別： 縞鋼板蓋
規 格： G2-B500-L500用 (600×600)

1箇所 当たり



材料／規格	算 式	単 位	数 量
縞鋼板蓋 600×600			
縞鋼板 (亜鉛メッキ) (HDZ55) t=3.2	$Q = 0.600 \times 0.600 \times 26.790 \text{Kg/m}^2 = 9.644$	Kg	9.6
吊り金具 D13 (L=560)	$Q = 0.560 \times 1.040 \text{Kg/m} \times 2 = 1.165$	Kg	1.2
等辺山形鋼 (50×50×4)	$Q = 0.500 \times 3.060 \text{Kg/m} \times 4 = 6.120$	Kg	6.1
溶接延長 t=4	$L = (0.500 + 0.500) \times 2 = 2.000$	m	2.0

単位数量計算書

細 別： 作業土工
規 格： 集水桝 G2-B500-L500-H800

1箇所 当たり

略 図			
材料／規格	算 式	単 位	数 量
作業土工 土砂部			
床 掘 機械	$V = \quad = \quad -$	m3	-
埋 戻 し C	$V = \quad - \quad = \quad -$	m3	-
埋 戻 し D	$V = \quad = \quad -$	m3	-
基面整正	$A = 0.900 \times 0.900$	= 0.810 m2	0.81

上大久保地区（上大久保 2 工区）上水道管更新工事

仮設数量計算書

仮設φ75
(リース管)

管材料（仮設リース管φ75mm）

上段：当初
下段：変更

種 別	細 別 ・ 規 格	単 位	図 面 別 数 量				延長算出 (m)		摘 要
			本線			合計数量	単位延長	延 長	
リース材 SUS 直管	U×S 80A×4.000	本					4.000		
リース材 SUS 直管	U×S 80A×2.000	本					2.000		
リース材 SUS 直管	U×S 80A×1.000	本					1.000		
リース材 SUS 直管	U×S 80A×0.500	本	3			3	0.500	1.500	
リース材 SUS 直管	U×S 80A×0.300	本	1			1	0.300	0.300	
リース材 SUS 撤去用直管	U×S 80A×0.250	本					0.250		
リース材 SUS フレキ管	U×S 80A×1.000	本	1			1	1.000	1.000	
リース材 SUS 90° エルボ	U×S 80A	個	6			6	0.282	1.692	
リース材 SUS 45° エルボ	U×S 80A	個					0.148		
リース材 SUS チーズ	U×S 80A×80A	個					0.226		
リース材 SUS ボールバルブ	U×S 80A	個					0.269		
リース材 SUS 取出短管	U×S 80A×20A	個	1			1	0.150	0.150	
リース材 SUS 接続短管	S 80A（上水フランジ）	個	1			1	0.160	0.160	
リース材 SUS 接続短管	U×U 80A（U×U）	個	1			1	0.016	0.016	
仮設用消火栓	65A	個	1			1			
不断水割丁字管 バルブ付	VP用（ダクタイル鋳鉄製） φ75×φ75（形式2）	基	1			1			7.5K 本体接水部・弁体内外面粉体塗装品
ストッパー	VP用（ダクタイル鋳鉄製） φ75	基	1			1			7.5K 本体接水部・弁体内外面粉体塗装品
ストップバルブ弁体撤去	VP用 φ75	基	1			1			
フランジ蓋	RF φ75	組	1			1			7.5K
フランジ継手材	RF φ75	組	2			2			7.5K フランジ蓋含む
水道用ソフトシール 仕切弁	φ75	基					0.240		
仕切弁室	円形1号 鉄蓋付D24	個	2			2			
仕切弁室	円形1号 25B20	個	2			2			
仕切弁室	円形1号 25C30	個	2			2			
仕切弁室	円形1号 スラブ60	個	2			2			
合 計			4.818				総延長 総延長	m 4.818	

管布設工（仮設φリース管75mm）

上段：当初
下段：変更

工 種	形状寸法	算 出 根 拠	数 量	摘 要
ステンレス管 布設工	リース管 φ75	4.818-0.27×0（弁控除）	4.82	m
ジョイント 継手工	リース管 φ75		14	口
バルブ設置工	リース管 φ75		1	基
消火栓設置工	リース管		1	基
取出短管設置工	リース管 φ75		1	箇所
フレンジ継手工	7.5K φ75		2	口
メカニカル 継手工	φ75			口
メカニカル 継手工	φ100			口
不断水分岐 連絡工	VP用 φ75×φ75		1	箇所
ストッパー設置工	VP用 φ75		1	箇所
仕切弁室設置工	円形1号 φ75 h=0.90m		2	箇所
(土工延長)	平面図より			
	布設土工-1 h=0.30m	1.6	1.60	m 町道As
	ストッパー土工-2 h=0.9m	1	1	箇所 町道As
	不断水土工-3 h=0.9m	1	1	箇所 町道As

土工数量総集計表 (仮設リース管φ75mm)

上段:当初
下段:変更

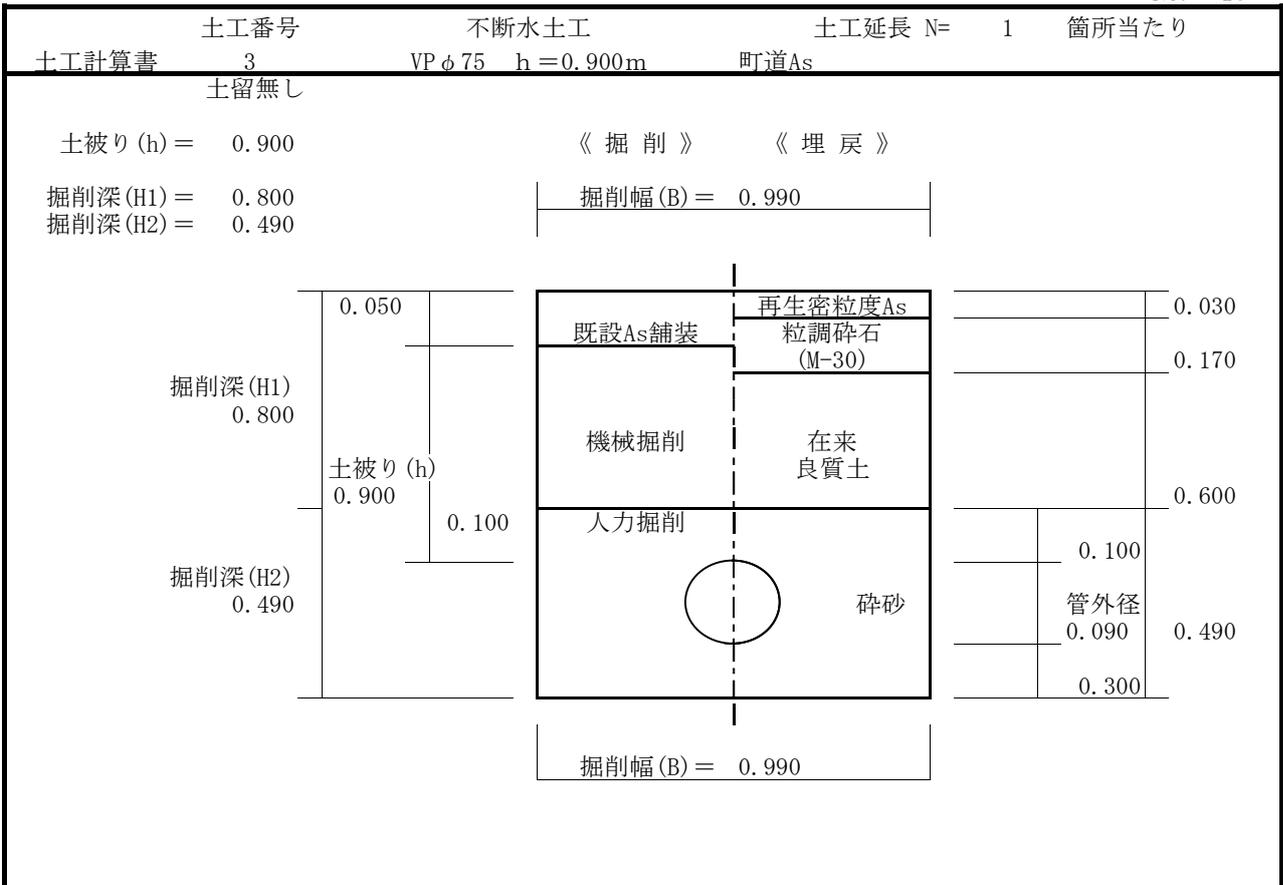
項目	単位	数量			改め	備考
		布設土工	撤去土工	計		
土工						土工集計表より
舗装版切断工	As t=15m以下	m	11.980		11.980	11
	Co t=15m以下	m				
舗装版破碎工	As t=10cm以下	m ²	2.910	1.080	3.990	3
	Co t=10cm	m ²				
舗装版撤去工	透水性平板ブロック t=6cm	m ²				
掘削工	土砂 地山 BH0.28m ³	m ³	1.986	0.625	2.611	2
	土砂 地山 人力	m ³	0.961	0.168	1.129	1
埋戻工	機械 砕砂	m ³	0.961	0.168	1.129	1
	人力 良質土	m ³				
	機械(BH=0.28m ³) 良質土	m ³	1.621	0.451	2.072	2 CBR20以上
残土処分工	土砂	m ³	1.326	0.342	1.668	1
	機械積込 DT 4t積	m ³				
	土砂 人力積込 DT 4t積	m ³				
ガラ処分工	Asガラ	m ³	0.146	0.032	0.178	0.1
	機械積込 DT 4t積	m ³				
	Coガラ 機械積込 DT 4t積	m ³				
仮復旧工	表層工 再生密粒度As t=3cm	m ²	2.910	1.080	3.990	3
	上層路盤工 (RM-30) 粒調砕石 t=22cm	m ²				
	上層路盤工 (RM-30) 粒調砕石 t=17cm	m ²	2.430	1.080	3.510	3
	下層路盤工 (RC-40) 砕石クラッシュ t=15cm	m ²				
	下層路盤工 (RC-40) 砕石クラッシュ t=14cm	m ²				
	下層路盤工 (RC-40) 砕石クラッシュ t=10cm	m ²				
	下層路盤工 (RC-40) 砕石クラッシュ t=5cm	m ²				
	表層工 再生細粒度As t=3cm	m ²				
本復旧工	表層工 コンクリート t=10cm	m ²				18-8-40BB
	表層工 (敷砂含む) 透水性平板ブロック t=9cm	m ²				現発品再使用
土留工						土留工別調書より
軽量鋼矢板 設置撤去工	L=2.00m	m				
	L=2.50m	m				
	L=3.00m	m				
軽量金属支保 設置撤去工	H=2.0m以下 1段支保	m				
	H=3.5m以下 2段支保	m				

仮設給水管

管材料（仮設給水管）

上段：当初
下段：変更

種 別	細 別 ・ 規 格	単 位	図 面 別 数 量															延長算出 (m)			摘 要	
			1																合計数量	単位延長		延 長
ポリエチレン管	PP（水道用二層管） 1種（軟質）φ20	m	28.00															28.00	1.000	28.000		
ポリエチレン管	PP（水道用二層管） 1種（軟質）φ13	m	1.00															1.00	1.000	1.000		
PE継手 伸縮可とう管	PE φ20×φ13	個	1															1				
PP継手 オネジ付ソケット	φ20	個																				
PP継手 オネジ付ソケット	φ13	個	2															2				
PE継手 エルボ	φ20	個																				
PE継手 エルボ	φ13	個																				
PE継手 伸縮可とう管	VP-PE φ20	個																				
PE継手 伸縮可とう管	VP-PE φ13	個																				
PE継手 メソ付ソケット	φ20	個	1															1				
PE継手 分止水栓用	φ13	個																				
PE継手 伸縮可とう管	メーター用ロングベント 60° φ13	個	1															1				
HIVP ソケット	φ20	個																				
HIVP ソケット	φ13	個																				
スリース弁	φ20	基																				
スリース弁	φ13	基	1															1				
合 計																			総延長 総延長	m 29.000		



工種	計 算 式	単 位	数 量
舗装版切断工 As t=5cm	$1.00 \times 2 + 0.99 \times 2$	m	3.980
舗装版破碎工 As t=5cm	0.990×1.00	m ²	0.990
ガラ処分工 As殻	$0.990 \times 0.050 \times 1.00$	m ³	0.050
機械掘削工	$0.990 \times (0.800 - 0.050) \times 1.00$	m ³	0.743
人力掘削工	$(0.990 \times 0.490 - \pi/4 \times 0.090^2) \times 1.00$	m ³	0.479
機械埋戻工 (砕砂)	$(0.990 \times 0.490 - \pi/4 \times 0.090^2) \times 1.00$	m ³	0.479
機械埋戻工 (良質土)	$0.990 \times 0.600 \times 1.00$	m ³	0.594
残土処分工	$(0.743 + 0.479) - 0.594$	m ³	0.628
再生密粒度As 表層工 t=3cm	0.990×1.00	m ²	0.990
粒調碎石(M-30) 上層路盤工 t=17cm	0.990×1.00	m ²	0.990

上大久保地区（上大久保 2 工区）上水道管更新工事

本設数量計算書

本設PE φ 75布設工

管材料（本設PE φ75mm）

上段：当初
下段：変更

種 別	細 別 ・ 規 格	単 位	図 面 別 数 量				延長算出 (m)		摘 要
			図面(1)	ドレン	合計数量	単位延長	延 長		
水道配水用ポリエチレン管			10		10	5.000	50.000		
EF受口付直管	PE φ75×5.000	本							
水道配水用ポリエチレン管			3		3		14.600	切管調書参照	
EF受口付直管	PE φ75×5.000	本							
EFソケット	両受 PE φ75	個	4		4				
EF チーズ	両受 PE φ75×φ75	個	1		1	0.100	0.100	I-0.25	
PE挿し口付鋳鉄製丁字管	GF形 PE φ75×φ75	個	1		1	0.730	0.730	I-0.20	
EF チーズ(I寸法)	両受 PE φ75×φ75	個		(1)	(1)	0.250	0.250	I寸法	
EFベンド	片受 PE φ75×45°	個	3		3	0.480	1.440		
EFベンド	片受 PE φ75×22 1/2°	個	2		2	0.380	0.760		
EFベンド	両受 PE φ75×22 1/2°	個	6		6	0.280	1.680		
EFベンド	片受 PE φ75×11 1/4°	個				0.360			
EF Sベンド	片受 PE φ75×600H	個				1.110			
EFキャップ	PE φ75	個							
メカ型 PVジョイント	離脱防止金具付 PE×VP φ75×φ50	個		1	1			内外面粉体塗装品	
メカ型 PVジョイント	離脱防止金具付 PE×VP φ75×φ75	個	1		1			内外面粉体塗装品	
ソフトシール 仕切弁	FCD 7.5K 内ネジ PE両挿し口 φ75	基	1		1	0.780	0.780	内外面粉体塗装品	
メタルシート 仕切弁	FCD 7.5K 内ネジ PE×VPメカ型 φ75	基		1	1	0.190	0.190	内外面粉体塗装品	
			H=0.6	H=0.6					
仕切弁室	円形1号 鉄蓋付D24	個	1	1	2				
仕切弁室	円形1号 25B20	個							
仕切弁室	円形1号 25C20	個	1	1	2				
仕切弁室	円形1号 スラブ60	個	1	1	2				
水道用耐衝撃性硬質塩化ビニル管 HIVP直管	TS φ75×4,000	本		1	1		1.700	0.9+0.4+0.4=1.70m	
HIエルボ	TSHI φ75	個		2	2				
TSキャップ	φ75	個	2		2				
管明示テープ		m	72.230×0.339		24.49			π×0.090×4箇所/5m×1.5回巻 =0.339m/m	
管明示シート	W=150 2倍折込	m			70.90				
合 計			68.810	1.720		総延長	m 70.530		

切管調書

φ 75 直管

直管延長L= 5.0m

No. 2

口 径	使 用 内 訳						使用延長	残管長	管切断			
	甲切管	乙 切 管									PE	
1	φ 75 PE	1.490	0.720	0.620	0.720	0.620	0.620	4.790	0.210			6
2	φ 75 PE	0.830	0.500	2.480	0.500	0.500		4.810	0.190			5
3	φ 75 PE	4.380	0.620					5.000				1
計		m	m	m	m	m	m	m	m	口	口	口
3		6.700	1.840	3.100	1.220	1.120	0.620	14.600	0.400			12

項目		単位	数量			改め	備考
			PEφ75		計		
土工							土工集計表より
舗装版切断工	As t=15m以下	m	3.000		3.000	3	
	Co t=15m以下	m					
舗装版破碎工	As t=10cm以下	m ²	0.900		0.900	0.9	
	Co t=10cm	m ²					
舗装版撤去工	透水性平板ブロック t=6cm	m ²					
掘削工	土砂 地山 BH0.28m ³	m ³	24.559		24.559	24	
	土砂 地山 人力	m ³					
埋戻工	機械 砕砂	m ³	11.911		11.911	11	
	機械(BH=0.28m ³) 良質土	m ³	12.088		12.088	12	
残土処分工	土砂	1 m ³	12.472		12.472	10	
	土砂 人力積込 DT 4t積	m ³					
ガラ処分工	Asガラ 機械積込 DT 4t積	m ³	0.045		0.045	0.04	
	Coガラ 機械積込 DT 4t積	m ³					
仮復旧工	表層工 再生密粒度As t=3cm	m ²	0.900		0.900	0.9	
	上層路盤工 (RM-30) 粒調砕石 t=22cm	m ²					
	上層路盤工 (RM-30) 粒調砕石 t=17cm	m ²	0.900		0.900	0.9	
	下層路盤工 (RC-40) 砕石クラッシュラン t=15cm	m ²					
	下層路盤工 (RC-40) 砕石クラッシュラン t=10cm	m ²					
本復旧工	表層工 再生細粒度As t=3cm	m ²					
	表層工 コンクリート t=10cm	m ²					18-8-40BB
	表層工 (敷砂含む) 透水性平板ブロック t=9cm	m ²					現発品再使用
土留工							
軽量鋼矢板 設置撤去工	L=2.00m	m					
	L=2.50m	m					
	L=3.00m	m					
	L=3.50m	m					
軽量金属支保 設置撤去工	H=2.0m以下 1段支保	m					
	H=3.5m以下 2段支保	m					

本設消火栓

管材料（本設消火栓）

上段：当初
下段：変更

種別	細別・規格	単位	図面別数量				延長算出 (m)		摘要
						合計数量	単位延長	延長	
地下式 単口消火栓	FCD 7.5K(浅層埋設用) φ75(H200)	基	1			1			
レバー式 ボール補修弁	FCD 7.5K φ75×150H GF×RF	基	1			1			
フッ素継手材	GF φ75	組	2			2			
空気弁・消火栓室	角形1号 鉄蓋付450×350-200	個	1			1			
空気弁・消火栓室	角形1号 下部壁450×350-200	個	1			1			
空気弁・消火栓室	角形1号 スラブ80	個	1			1			
合計							総延長 総延長	m	

管材料（本設給水管）

上段：当初
下段：変更

種 別	細 別 ・ 規 格	単 位	図 面 別 数 量																延長算出 (m)		摘 要	
			1																合計数量	単位延長		延 長
ポリエチレン管	PP（水道用二層管） 1種（軟質）φ25	m																	1.000			
水道給水用高密度 ポリエチレン管	PE100 φ20	m	1.00																1.00	1.000	1.000	
EF サドル付分水栓	配水用ポリエチレン管用 φ75×φ25	個																				
EF プラグ付サドル	配水用ポリエチレン管用 φ75×φ20	個	1																1			
PP継手 分止水栓用	φ25	個																				
PP継手 分止水栓用	φ20	個																				
EFソケット	融着 φ20	個	1																1			
PE継手 伸縮可とう管	VP-PE φ25	個																				
EF エラジョイント	φ20	個	1																1			
HIソケット	TSHI φ20×φ13	個	1																1			
土工延長																						
土工10	φ30以下 H=0.60m	m	1.00																1.00			
合 計																				総延長 総延長	m 1.000	

項目		単位	数量			改め	備考
			給水		計		
土工							土工集計表より
舗装版切断工	As t=15m以下	m					
	Co t=15m以下	m					
舗装版破碎工	As t=10cm以下	m ²					
	Co t=10cm	m ²					
舗装版撤去工	透水性平板ブロック t=6cm	m ²					
掘削工	土砂 地山 BH0.28m ³	m ³	0.294		0.294	0.2	
	土砂 地山 人力	m ³					
埋戻工	機械 砕砂	m ³	0.143		0.143	0.1	
	機械(BH=0.28m ³) 良質土	m ³	0.150		0.150	0.1	
残土処分工	土砂 機械積込 DT 2t積	m ³	0.144		0.144	0.1	
	土砂 人力積込 DT 2t積	m ³					
ガラ処分工	Asガラ 機械積込 DT 4t積	m ³					
	Coガラ 機械積込 DT 4t積	m ³					
仮復旧工	表層工 再生密粒度As t=3cm	m ²					
	上層路盤工 (M-30) 粒調砕石 t=22cm	m ²					
	上層路盤工 (M-30) 粒調砕石 t=17cm	m ²					
	下層路盤工 (RC-40) 砕石クラッシュラン t=15cm	m ²					
	下層路盤工 (RC-40) 砕石クラッシュラン t=10cm	m ²					
本復旧工	表層工 再生細粒度As t=3cm	m ²					
	表層工 コンクリート t=10cm	m ²					
	表層工 (敷砂含む) 透水性平板ブロック t=9cm	m ²					
土留工							
軽量鋼矢板 設置撤去工	L=2.00m	m					
	L=2.50m	m					
	L=3.00m	m					
	L=3.50m	m					
軽量金属支保 設置撤去工	H=2.0m以下 1段支保	m					
	H=3.5m以下 2段支保	m					

上段：当初
下段：変更

舗装本復旧工		上段：当初 下段：変更		
工 種	形状寸法	算 出 根 拠	数 量	摘 要
	□掘削部面積		0.900	m2 配水管+給水管 +仮設管+仮設給水
	□影響部面積	7.490復旧延長 × 0.20増加分	0.300	m2
	路面復旧面積	3.810 + 1.498	1.200	m2
舗装切断工	As t=10cm以下		1.500	m 復旧延長
舗装破碎工	As t=5cm以下		1.200	m2 復旧面積
ガラ処分工	Asガラ 機械積込 DT 4t積	$0.300 \times 0.05 + 0.900 \times 0.03 =$	0.042	m3
機械掘削工	土砂 地山 BH0.28m3	$0.900 \times (0.05 - 0.03) =$	0.018	m3 路盤すきとり 掘削部
残土処分工	土砂 機械積込 DT 2t積		0.018	m3
不陸整正工			1.200	m2
舗装復旧工	表層工 再生密粒度As t=5cm		1.200	m2 プライムコート散布
(根拠数値)	□掘削部面積			
	配水管75		0.900	
	給水管			
	仮設管			
	仮設給水管			
	計		0.900	
	□影響部面積			復旧延長
	舗装切断延長 配水管75		3.000	
	// 給水管			
	// 仮設管			
	// 仮設給水管			
	計		3.000	
	舗装切断延長/2 計		1.500	

