

§ 1 . 数 量 総 括 表

数量総括表 (2)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	設計数量	積算数量	摘 要
排水 構造物工	作業土工	床掘り	土砂	m ³	136.3	140	
			基面整正	m ²	86.8	90	
		埋戻し	1.0m ≤ W < 4.0m	m ³	63.9	60	
			W < 1.0m	m ³	33.7	30	
	側溝工	水路工	L型水路300 × 500	m	26.2	26	
			水路改修 L=12.5m	式	1.0	1	
		縁石街渠工	縁石街渠工A型 (通常部)	m	30.0	30	
			縁石街渠工B型 (切下げ部)	m	10.0	10	
			縁石街渠工C型 (摺付け部)	m	1.8	2	
		自由勾配側溝	1号自由勾配側溝 500 × 1500 × 3000	m	3.0	3	
			2号自由勾配側溝 500 × 1400 × 3000	m	21.1	21	
			蓋版 500用 Co蓋	枚	22.0	22	
			蓋版 500用 グレーチング T-2 細目	枚	2.0	2	
	管渠工	台付管	台付管D300	m	4.2	4	
			台付管D600	m	5.2	5	
		管渠	VPφ100	m	6.8	7	
			VPφ150	m	1.8	2	
			VPφ300	m	2.1	2	
	集水枡 ・マンホール工	プレキャスト街渠枡	プレキャスト街渠枡	箇所	2	2	
		集水枡	集水枡蓋改修	箇所	1	1	
			集水枡600 × 600 × 1200	箇所	1	1	
			集水枡1000 × 1000 × 1100 (T-2)	箇所	1	1	
			集水枡1000 × 1000 × 1200 (T-2)	箇所	1	1	

数量総括表 (3)

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	設計数量	積算数量	摘 要
舗装工	アスファルト舗装 車道舗装	下層路盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=30cm	m ²	208.8	209	
		上層路盤	粒度調整碎石 (M-30) t=20cm	m ²	208.8	209	
		基 層	再生粗粒度アスコン(20) t=5cm	m ²	208.8	209	
		表 層	再生密粒度アスコン(20) t=5cm	m ²	208.8	209	
	歩道舗装	路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	m ²	79.7	80	
		表 層	再生細粒度アスコン t=4cm	m ²	79.7	80	
	歩道舗装 (自然色舗装)	路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	m ²	94.6	95	
		表 層	自然色(密粒タイプ) t= 4cm(自然色舗装)	m ²	94.6	95	
	コンクリート舗装	路 盤	再生クラッシャーラン (RC-40) t=10cm	m ²	18.0	18	
		表 層	コンクリート(18-8-25BB) t=10cm	m ²	18.0	18	
縁石工	作業土工	床掘り	土砂	m ³	4.6	0	
			基面整正	m ²	15.0	20	
		埋戻し	W<1.0m	m ³	2.6	0	
	縁石工	歩車道境界ブロック	縁石工A 180/230×250×600	m	43.8	44	
			縁石工B 180/190×100×600	m	4.8	5	
			縁石工C 180/230×250×600	m	0.6	1	
		地先境界ブロック	境界工A 150×150×600	m	9.2	9	
防護柵工	防止柵工	転落(横断)防止柵	転落防止柵 H=1.10m Co建込用 景観対応色(ダークブラウン)	m	56.6	57	
	車止め工	車止め	既設車止め移設	本	3	3	
区画線工	区画線工	溶融式区画線	実線 W=15cm 白色	m	349.2	350	夜間
			破線 W=15cm 白色	m	4.0	4	夜間
			ゼブラ W=45cm 白色	m	79.3	79	夜間
			矢印・記号 W=15cm換算 白色 72.4+13.6=86.0	m	86.0	86	夜間
		区画線消去	W=15cm換算	m	477.5	478	夜間

数量総括表 (4)

[illegible]

§ 2 . 道 路 土 工

[illegible]

残 土 計 算 書			
名 称	計 算 式	単 位	数 量
掘 削 (土 砂)	計算書より 144.8	m^3	
路 床 盛 土	計算書より $0.0+0.0+0.0$	m^3	
路 体 盛 土	計算書より $47.1+0.0+0.0$	m^3	
残 土	$144.8 - (0.0+47.1) \div 0.9$	m^3	92.5
床 掘 り	擁壁 排水 縁石 $64.5 + 136.3 + 4.6$	m^3	
埋戻し ($1.0m \leq W < 4.0m$)	擁壁 排水 縁石 $0.0 + 63.9 + 0.0$	m^3	
埋戻し ($W < 1.0m$)	擁壁 排水 縁石 $21.2 + 33.7 + 2.6$	m^3	
小構造物等残土	$205.4 - (63.9+57.5) \div 0.9$	m^3	70.5

土量計算書(1)

測 点	距 離 (m)	掘 削 土 砂						摘 要
		断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	土 量 (m^3)	断面積 (m^2)	平均断面積 (m^2)	土 量 (m^3)	
0 + 12.7	—	1.0	—	—				(NO. 1)
1 + 0.0	7.3	1.0	1.00	7.3				
2 + 0.0	20.0	1.7	1.35	27.0				
3 + 0.0	20.0	2.3	2.00	40.0				
4 + 0.0	20.0	1.6	1.95	39.0				
4 + 14.9	14.9	1.6	1.60	23.8				(NO. 4)
1 + 15.5	—	1.7	—	—				(BNO. 2)
2 + 0.0	4.5	1.7	1.70	7.7				
合 計	86.7			144.8			0.0	

土量計算書(2)

測点	距 離 (m)	路床盛土			路床盛土			摘 要
		W<2.5m			2.5≤W<4.0			
		断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	
0 + 12.7	—	0.0	—	—	0.0	—	—	(NO. 1)
1 + 0.0	7.3	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
2 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
3 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
4 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
4 + 14.9	14.9	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	(NO. 4)
1 + 15.5	—	0.0	—	—	0.0	—	—	(BNO. 2)
2 + 0.0	4.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
合 計	86.7			0.0			0.0	

土量計算書(3)

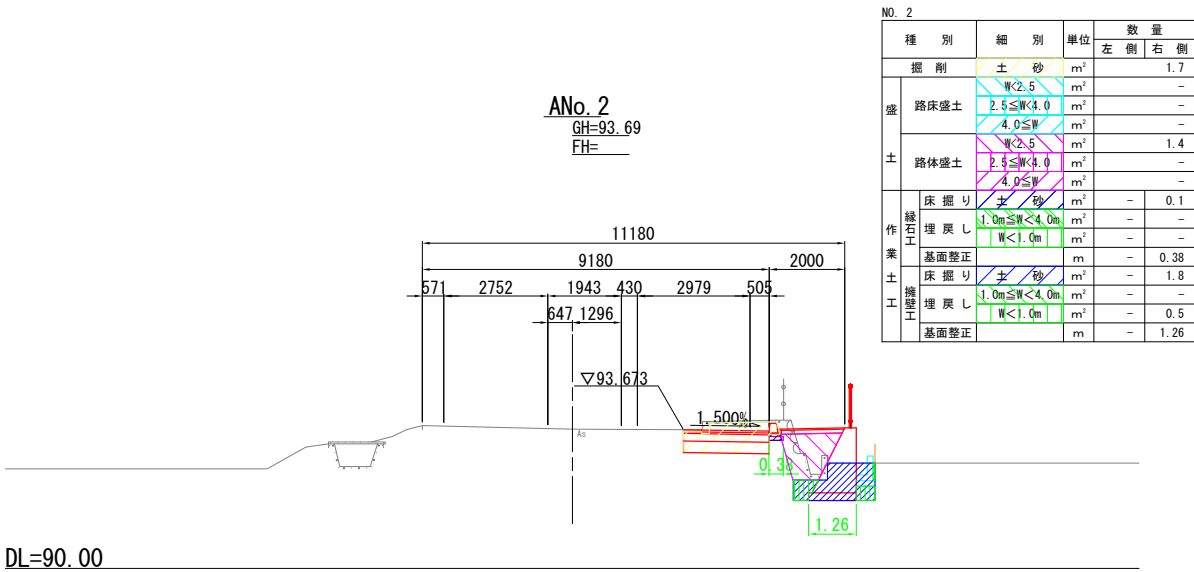
[illegible]

土量計算書(4)

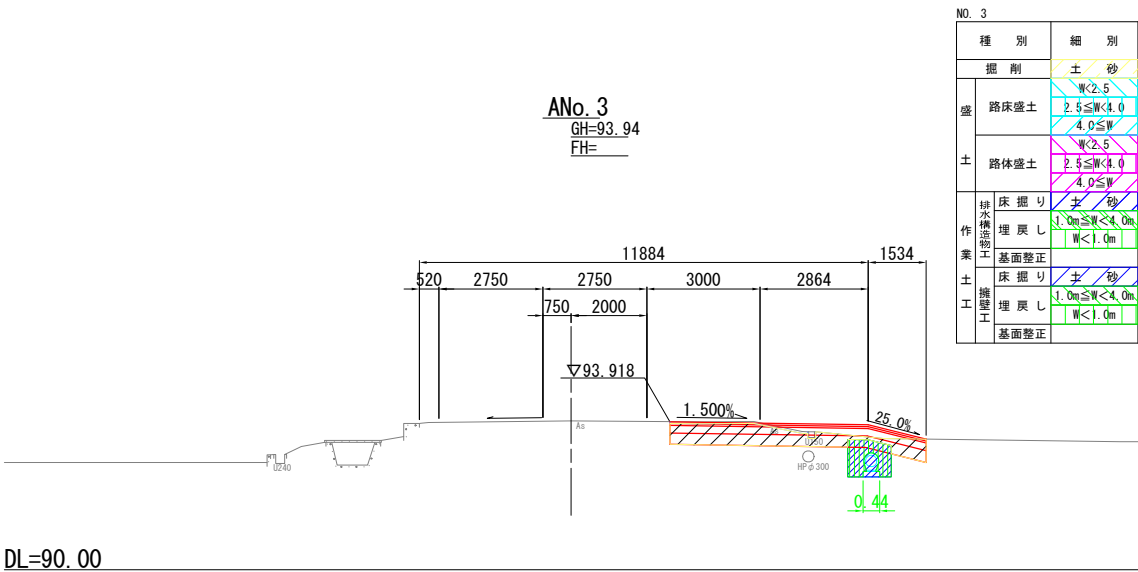
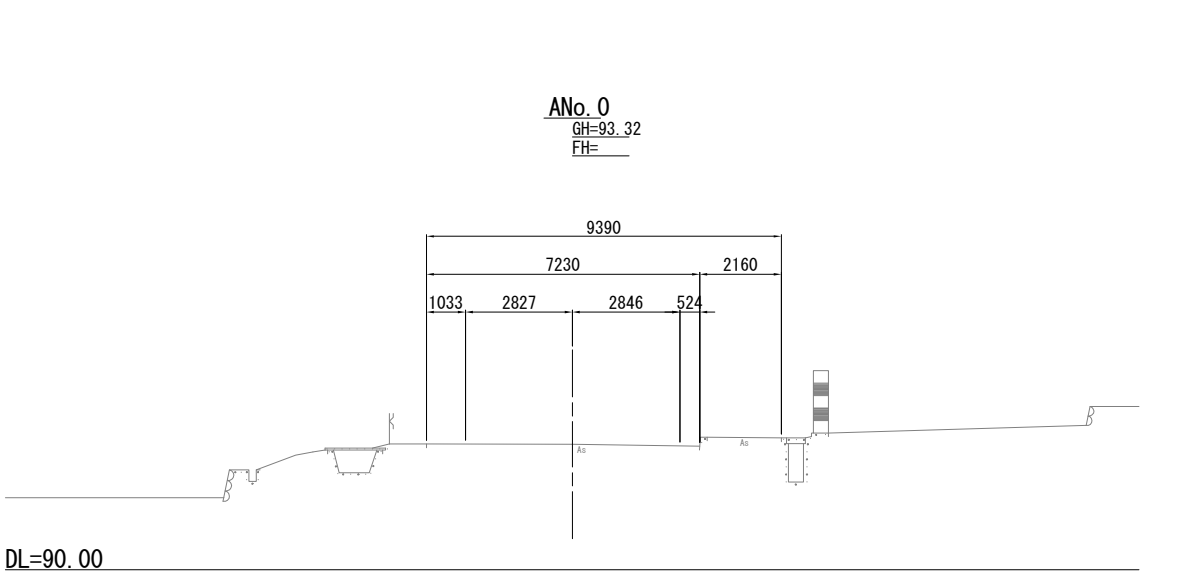
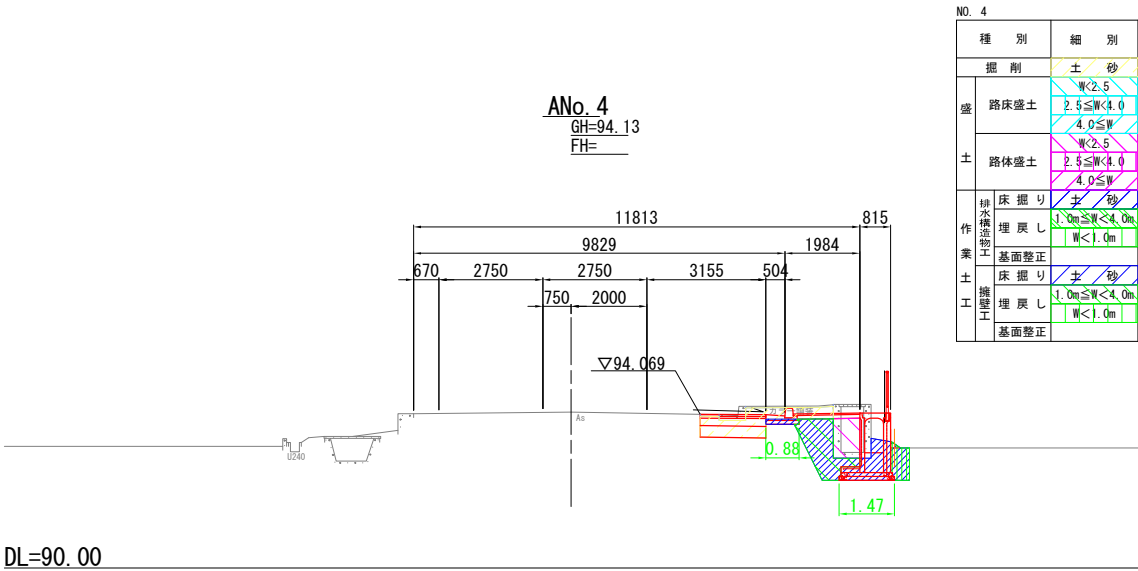
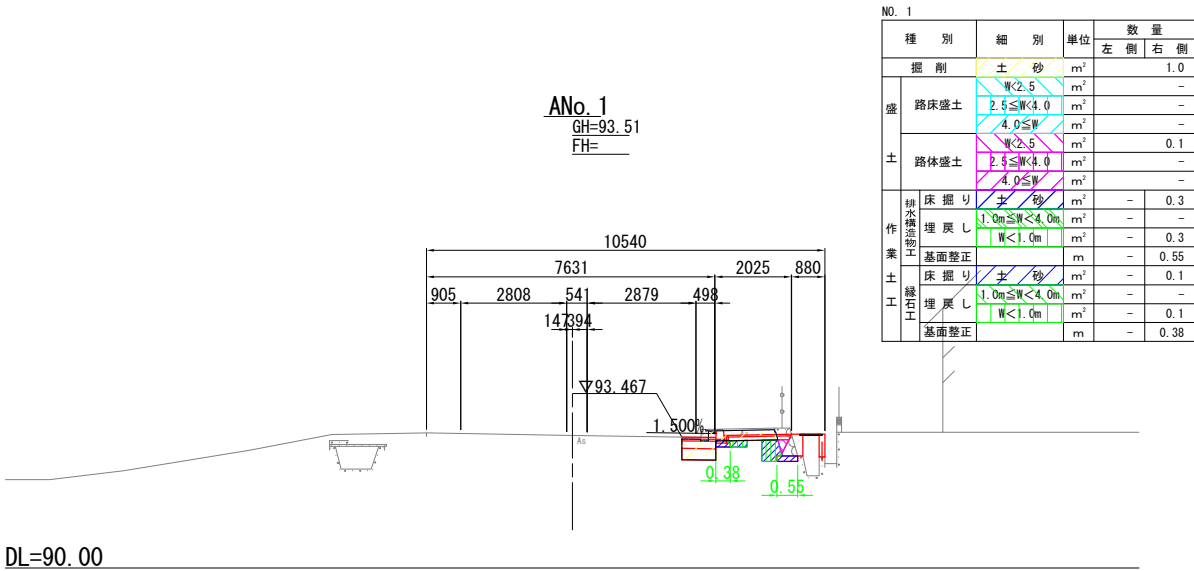
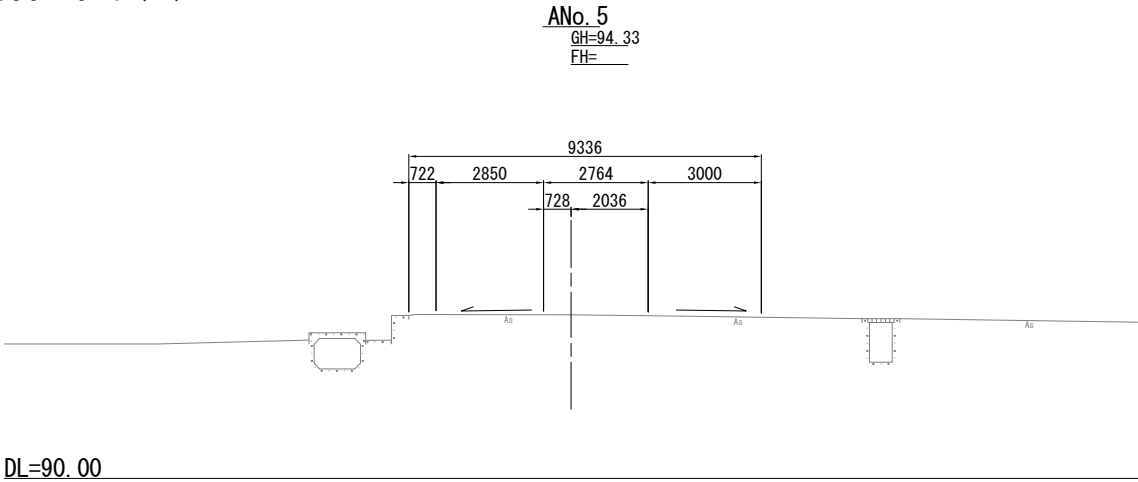
測 点	距 離 (m)	路体盛土			路体盛土			摘 要
		W<2.5m			2.5≤W<4.0			
		断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	
0 + 12.7	—	0.1	—	—	0.0	—	—	(NO. 1)
1 + 0.0	7.3	0.1	0.10	0.7	0.0	0.00	0.0	
2 + 0.0	20.0	1.4	0.75	15.0	0.0	0.00	0.0	
3 + 0.0	20.0	0.0	0.70	14.0	0.0	0.00	0.0	
4 + 0.0	20.0	0.7	0.35	7.0	0.0	0.00	0.0	
4 + 14.9	14.9	0.7	0.70	10.4	0.0	0.00	0.0	(NO. 4)
1 + 15.5	—	0.0	—	—	0.0	—	—	(BNO. 2)
2 + 0.0	4.5	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	
合 計	86.7			47.1			0.0	

土量計算書(5)

[illegible]

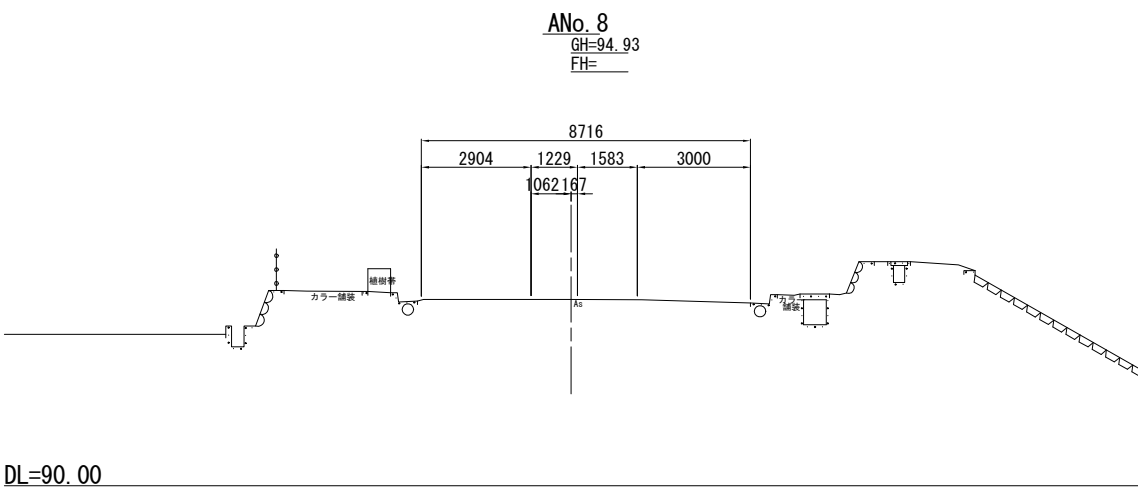
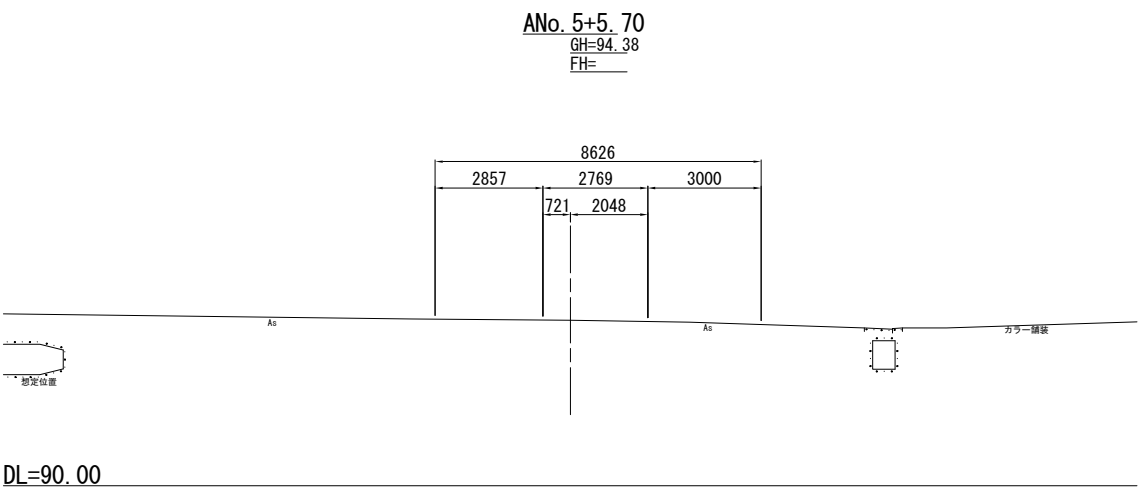
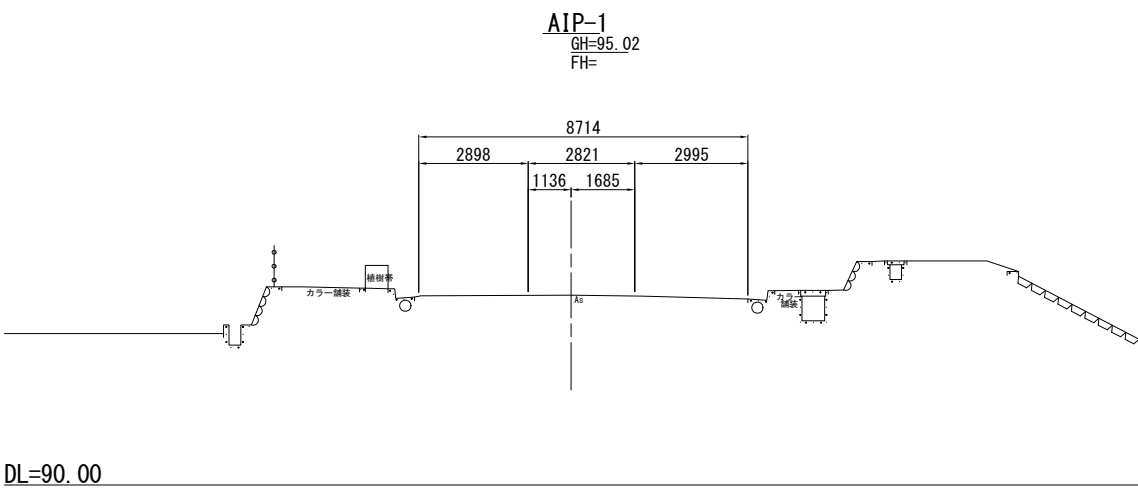
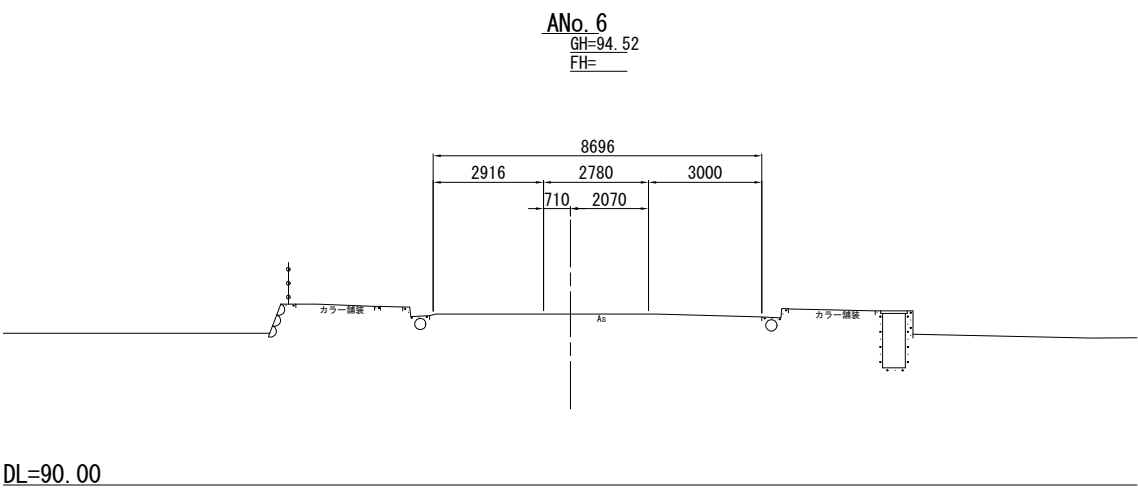
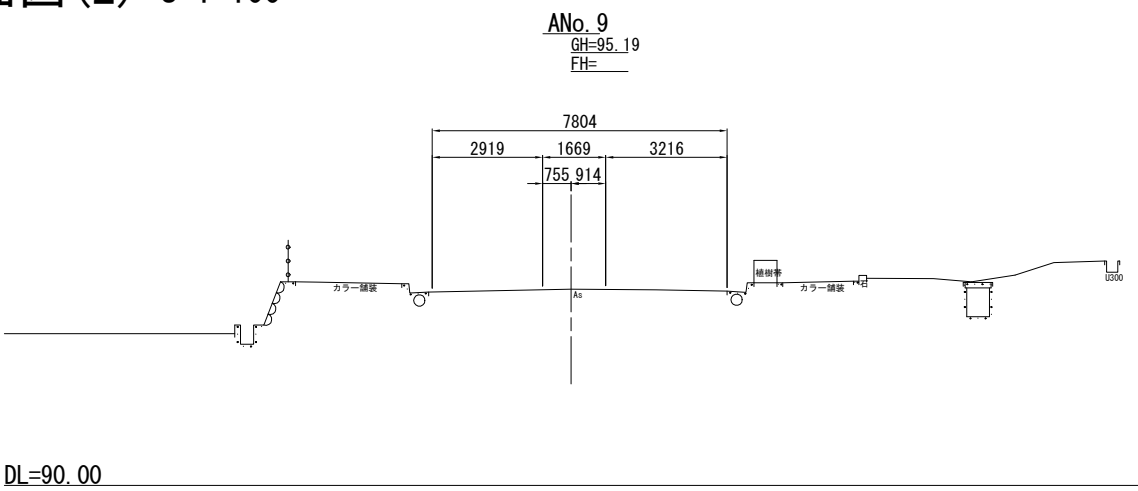
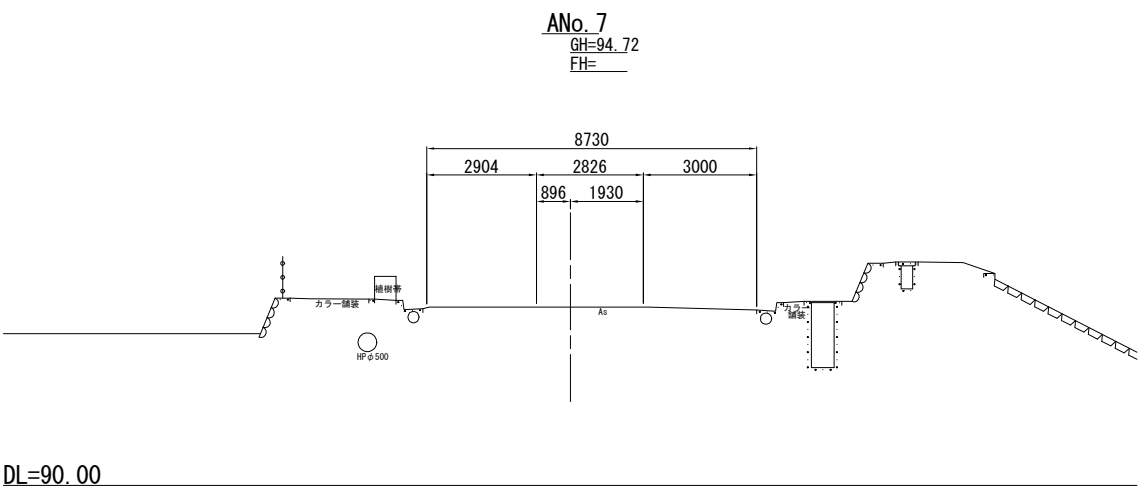


横断面図(1) S=1:100

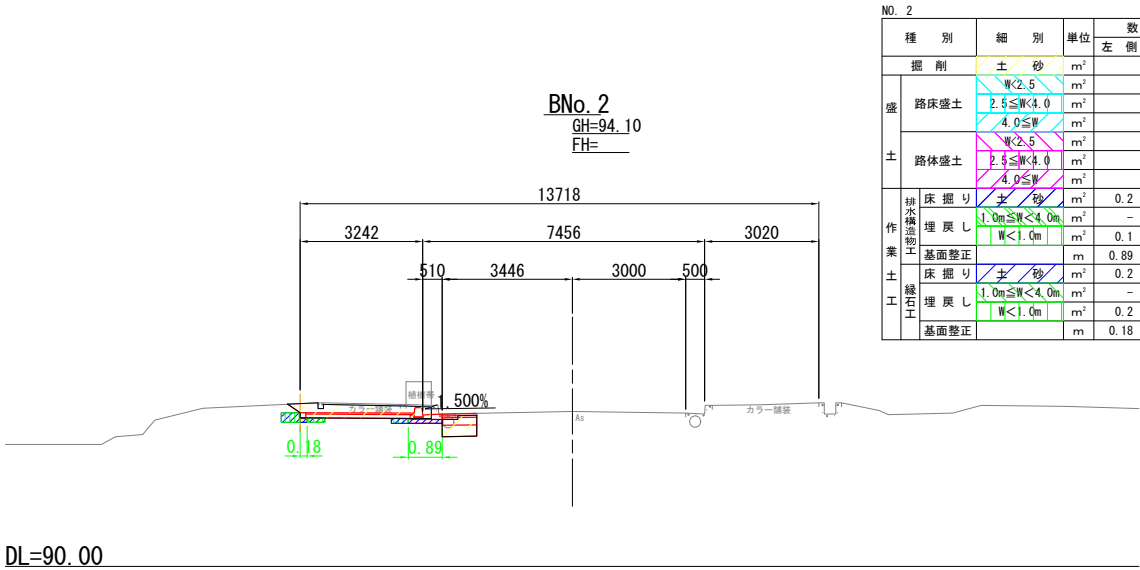


ANo. 0～ANo. 5			
施工年度	令和8年度		
工事番号	第118号		
工事名	道路改良工事		
路線河川名	村道 耳成線		
施工箇所	明日香村大字雷 地内		
図面種類	横断面図(1)		
縮尺	S=1:100		
技師	照査	設計	製図
図面番号	18	葉中	4号
事務所名	明日香村地域づくり課		

横断面図(2) S=1:100

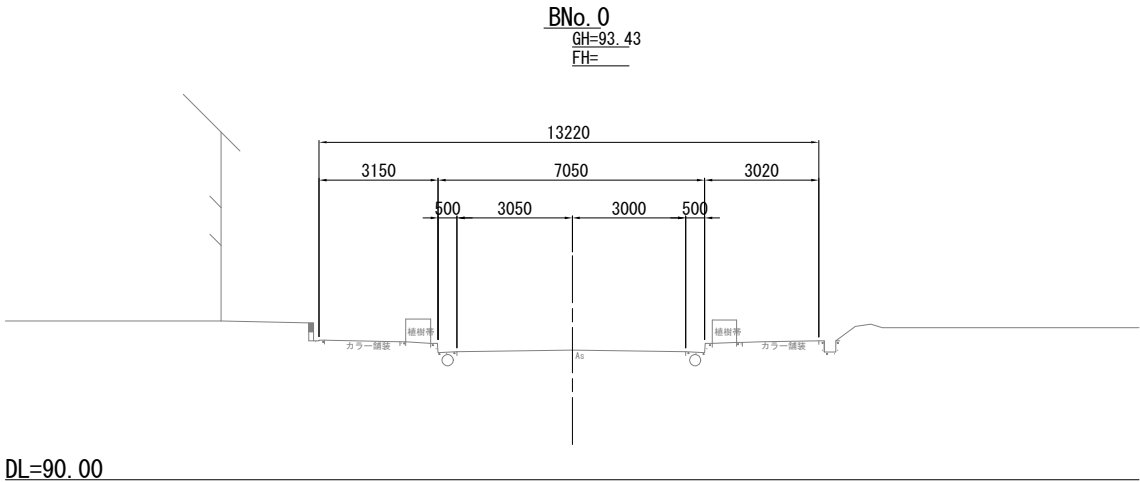
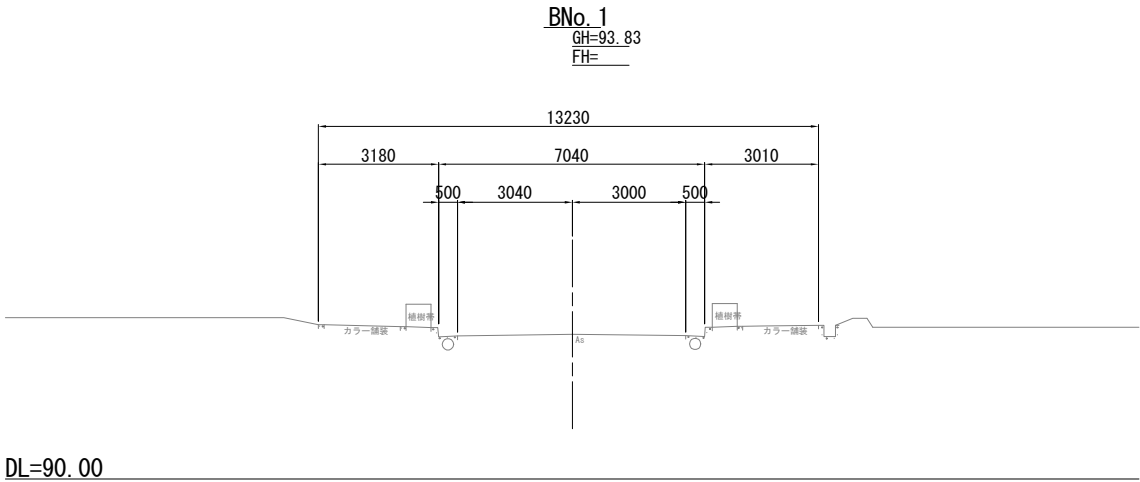


ANo. 5+7.00~ANo. 9			
施工年度	令和8年度		
工事番号	第118号		
工事名	道路改良工事		
路線河川名	村道 耳成線		
施工箇所	明日香村大字雷 地内		
図面種類	横断面図(2)		
縮尺	S=1:100		
技師	照査	設計	製図
図面番号	18 葉中 5 号		
事務所名	明日香村地域づくり課		



種 別		細 別	単 位	数 量	
掘 削		土 砂	m ³	左 側	右 側
盛	路床盛土	W<2.5	m ³	-	1.7
		2.5≤W<4.0	m ³	-	-
		4.0≤W	m ³	-	-
		W<2.5	m ³	-	-
土	路体盛土	2.5≤W<4.0	m ³	-	-
		4.0≤W	m ³	-	-
		土 砂	m ³	0.2	-
		1.0m≤W<4.0m	m ³	-	-
作	排水構築物工	埋 戻 し	m ³	0.1	-
		W<1.0m	m ³	-	-
		基礎整正	m	0.89	-
		床 掘 り	m ³	0.2	-
工	緑石工	埋 戻 し	m ³	-	-
		1.0m≤W<4.0m	m ³	-	-
		W<1.0m	m ³	0.2	-
		基礎整正	m	0.18	-

横断面図(3) S=1:100



BNo. 0～BNo. 2			
施 工 年 度	令 和 8 年 度		
工 事 番 号	第 118 号		
工 事 名	道路改良工事		
路線河川名	村道 耳成線		
施工箇所	明日香村大字雷 地内		
図 面 種 類	横断面図(3)		
縮 尺	S=1:100		
技 師	照 査	設 計	製 図
図 面 番 号	18	葉 中	6 号
事 務 所 名	明日香村地域づくり課		

§ 3 . 擁 壁 工

[illegible]

構造物土工内訳表

左上段数値は10m・1箇所当たりを示す。

[illegible]

土量計算書(1)

[illegible]

土量計算書(2)

[illegible]

土 量 計 算 書 (3)

[illegible]

[illegible][illegible]

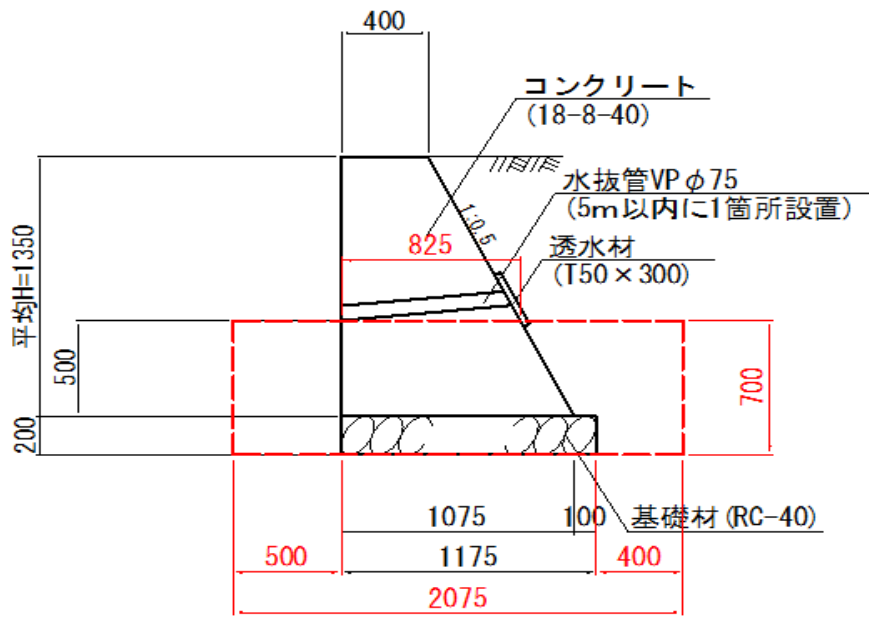
重力式擁壁工
数量集計表

名 称	延長	コンクリート	型 枠	化粧型枠	基礎材	目地材	水抜管	透水材	足場工		作業土工			
											床 掘 り		埋 戻 し	
											土 砂	基面整正	1.0≦W<4.0	W<1.0
	m	m ³	m ²	m ²	RC-40 t=20cm m ²	m ²	m	箇所	枠組 掛m ²	単管傾斜 掛m ²	m ³	m ²	m ³	m ³
1号重力式擁壁工														
GW15	6.590	6.56	18.84		7.74		1.65	2			9.6	7.7		4.9
2号重力式擁壁工														
GW15	3.600	2.18	7.25		3.51		0.61	1			4.9	3.5		2.8
小 計	10.190	8.74	26.09		11.25		2.26	3			14.50	11.20		7.7
1号小型重力式擁壁工														
SGW69	39.220	39.22	106.31	21.77	38.45	4.21	4.38	6						
小 計	39.220	39.22	106.31	21.77	38.45	4.21	4.38	6			0.0	0.0	0.0	0.0
合 計	49.410	47.96	132.40	21.77	49.70	4.21	6.64	9	0.0	0.0	14.5	11.2	0.0	7.7

1号重力式擁壁 平均高

重力式擁壁 GW15

距 離 (m)	高 さ			面 積 (m ²)	根入れ高さ			面 積 (m ²)
	左	右	平 均		左	右	平 均	
	(m)	(m)	(m)		(m)	(m)	(m)	
6.590	1.352	1.347	1.350	8.897	0.500	0.500	0.500	3.295
合 計				8.897				3.295
距 離	6.590							
平均H				1.350				0.50

算式根拠となる構造図				
名 称		1号重力式擁壁 GW15		一式当り数量
				L= 6.590 m
				
項 目	規格・寸法	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	$(0.40+1.075)/2 \times 1.350 \times 6.590$	m ³	6.56
型 枠		$(1.350+(1.350 \times 1.118)) \times 6.590$	m ²	18.84
基礎材	RC-40 t=200	1.175×6.590	m ²	7.74
水抜管	VP φ75	$6.590/5.00$	本	2
		$(0.40+(1.350-0.50) \times 0.50) \times 2$	m	1.65
透水材	T50×300		箇所	2
床掘り	土 砂	$2.075 \times 0.700 \times 6.590$	m ³	9.6
	基面整正	1.175×6.590	m ²	7.7
埋戻し	W<1.0m	$9.6-(1.175 \times 0.20+1/2 \times (0.825+1.075) \times 0.500) \times 6.590$	m ³	4.9

2号重力式擁壁 平均高

重力式擁壁 GW15

距 離 (m)	高 さ			面 積 (m ²)	根入れ高さ			面 積 (m ²)
	左	右	平 均		左	右	平 均	
	(m)	(m)	(m)		(m)	(m)	(m)	
3. 600	1. 401	0. 500	0. 951	3. 424	0. 550	0. 500	0. 525	1. 890
合 計				3. 424				1. 890
距 離	3. 600							
平均H				0. 951				0. 53

算式根拠となる構造図				
名 称		2号重力式擁壁 GW15		一式当り数量
				L= 3.600 m
400 コンクリート (18-8-40BB) 水抜管VP φ75 (5m以内に1箇所設置) 透水材 (T50×300) 基礎材 (RC-40) 平均H=951 530 200 611 730 876 100 500 976 400 1876				
項 目	規格・寸法	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	$(0.40+0.876)/2 \times 0.951 \times 3.600$	m ³	2.18
型 枠		$(0.951+(0.951 \times 1.118)) \times 3.600$	m ²	7.25
基礎材	RC-40 t=200	0.976×3.600	m ²	3.51
水抜管	VP φ75	$3.600/5.00$	本	1
		$(0.40+(0.951-0.53) \times 0.50) \times 1$	m	0.61
透水材	T50×300		箇所	1
床掘り	土 砂	$1.876 \times 0.730 \times 3.600$	m ³	4.9
	基面整正	0.976×3.600	m ²	3.5
埋戻し	W<1.0m	$4.9-(0.976 \times 0.20+1/2 \times (0.611+0.876) \times 0.530) \times 3.600$	m ³	2.8

1号小型重力式擁壁 平均高

小型重力式擁壁 SGW69

距 離 (m)	高 さ			面 積 (m ²)	根入れ高さ			面 積 (m ²)
	左 (m)	右 (m)	平 均 (m)		左 (m)	右 (m)	平 均 (m)	
8.840	1.644	1.725	1.685	14.895	0.970	0.977	0.974	8.610
4.110	1.725	1.770	1.748	7.184	0.977	0.980	0.979	4.024
5.900	1.770	1.842	1.806	10.655	0.980	0.984	0.982	5.794
6.410	1.842	1.918	1.880	12.051	0.984	0.989	0.987	6.327
2.600	1.918	1.830	1.874	4.872	0.989	1.430	1.210	3.146
合 計				49.657				27.901
距 離	27.860							
平均H				1.782				1.00

距 離 (m)	コンクリート			体 積 (m ³)				
	左 (m ²)	右 (m ²)	平 均 (m ²)					
8.840	1.236	1.336	1.286	11.368				
4.110	1.336	1.393	1.364	5.606				
5.900	1.393	1.486	1.439	8.490				
6.410	1.486	1.587	1.536	9.846				
2.600	1.587	1.470	1.528	3.973				
合 計				39.283				
距 離	27.860							

距 離 (m)	背面型枠			面 積 (m ²)	化粧型枠 (前面)			面 積 (m ²)
	左 (m)	右 (m)	平 均 (m)		左 (m)	右 (m)	平 均 (m)	
8.840	1.876	1.968	1.922	16.990	0.674	0.748	0.711	6.285
4.110	1.968	2.020	1.994	8.195	0.748	0.790	0.769	3.161
5.900	2.020	2.102	2.061	12.160	0.790	0.858	0.824	4.862
6.410	2.102	2.188	2.145	13.749	0.858	0.929	0.894	5.731
2.600	2.188	2.088	2.138	5.559	0.929	0.400	0.665	1.729
合 計				56.653				21.768
距 離	27.860							

目地 平均高さ

3 箇所

$$\text{平均H} \quad (1.725 + 1.770 + 1.842) / 3 = 1.779 \text{ m}$$

$$\text{下幅} \quad 0.30 + 1.779 \times 0.55 = 1.278 \text{ m}$$

算式根拠となる構造図

[illegible]

§ 4 . 排 水 構 造 物 工

数量集計表

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
作業土工	床掘り	土砂	m ³	136.3	
		基面整正	m ²	86.8	
	埋戻し	1.0m ≤ W < 4.0m	m ³	63.9	
		W < 1.0m	m ³	33.7	
側溝工	水路工	L型水路300 × 500	m	26.2	
		水路改修	m	12.5	
	縁石街渠工	縁石街渠工A型 (通常部)	m	30.0	
		縁石街渠工B型 (切下げ部)	m	10.0	
		縁石街渠工C型 (摺付け部)	m	1.8	
	自由勾配側溝	1号自由勾配側溝 500 × 1500 × 3000	m	3.0	
		2号自由勾配側溝 500 × 1400 × 3000	m	21.1	
管渠工	台付管	台付管D300	m	4.2	
		台付管D600	m	5.2	
	管渠	VP φ 100	m	6.8	
		VP φ 150	m	1.8	
		VP φ 300	m	2.1	
集水枡・ マンホール工	プレキャスト街渠枡	プレキャスト街渠枡	箇所	2	
	集水枡	集水枡蓋改修	箇所	1	
		集水枡600 × 600 × 1200	箇所	1	
		集水枡1000 × 1000 × 1100 (T-2)	箇所	1	
		集水枡1000 × 1000 × 1200 (T-2)	箇所	1	
		グレーチング蓋 (1000 × 1000用) T-2 細目 すべり止め	枚	2	
	集水枡蓋	グレーチング蓋 (1000 × 1000用) T-25 普通目 ボルト固定 すべり止め	枚	1	

構造物土工内訳表

左上段数値は10m・1箇所当たりを示す。

[illegible]

土量計算書(2)

測点	距離 (m)	床掘り（基面不正）						摘要
		左側			右側			
		断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土量 (m ³)	
0 + 12.7	—	0.00	—	—	0.55	—	—	(NO. 1)
1 + 0.0	7.3	0.00	0.00	0.0	0.55	0.55	4.0	
2 + 0.0	20.0	0.00	0.00	0.0	0.00	0.28	5.6	
3 + 0.0	20.0	0.00	0.00	0.0	0.44	0.22	4.4	
4 + 0.0	20.0	0.00	0.00	0.0	2.35	1.40	28.0	
4 + 14.9	14.9	0.00	0.00	0.0	2.35	2.35	35.0	(NO. 4)
1 + 15.5	—	0.89	—	—	0.00	—	—	(BN0. 2)
2 + 0.0	4.5	0.89	0.89	4.0	0.00	0.00	0.0	
合 計	86.7			4.0			77.0	
左右合計								81.0

土量計算書(3)

[illegible]

土量計算書(4)

[illegible]

側溝工延長調書

[illegible]

集水枳・マンホール工 延長調書					
	測 点			数 量 (箇所)	摘 要
	左・右	自	至		
プレキャスト街渠枳					
	右	NO. 3 + 10.3		1	
	右	NO. 4 + 14.5		1	
			合計	2	
集水枳蓋改修					
	右	NO. 4 + 11.0		1	
集水枳600×600×1200					
	右	NO. 2 + 17.9		1	
集水枳1000×1000×1100					
(T-2)	右	NO. 3 + 2.7		1	
集水枳1000×1000×1200					
(T-2)	右	NO. 4 + 4.9		1	
グレーチング蓋					
1000×1000用	右	NO. 3 + 2.7		1	
T-2 細目 すべり止め	右	NO. 4 + 4.9		1	
			合計	2	
グレーチング蓋					
1000×1000用	右	NO. 4 + 11.0		1	
T-25 普通目 ボルト固定 すべり止め					

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

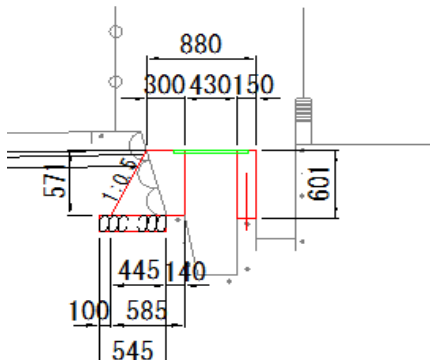
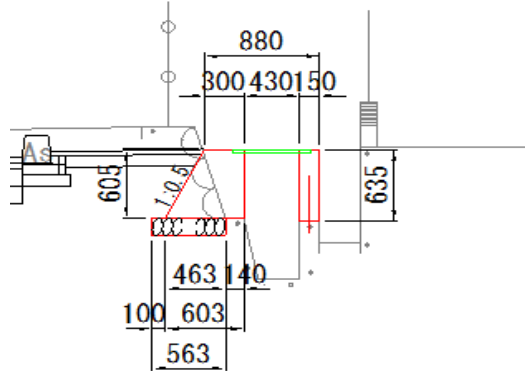
[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
名 称		水路改修		1式当り数量
ANo. 1  ANo. 1+8. 2 				
項 目	規格・寸法	計 算 式	単位	数 量
NO. 1				
コンクリート	18-8-40BB	$0.601 \times 0.150 + (0.300 + 0.585) \times 1/2 \times 0.571$	m ³	0.34
型 枠		$0.601 \times 2 + 0.571 \times (1 + 1.118)$	m ²	2.41
基礎材	RC-40 t=100		m ²	0.55
NO. 1+8. 2				
コンクリート	18-8-40BB	$0.635 \times 0.150 + (0.300 + 0.603) \times 1/2 \times 0.605$	m ³	0.37
型 枠		$0.635 \times 2 + 0.605 \times (1 + 1.118)$	m ²	2.55
基礎材	RC-40 t=100		m ²	0.56

算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
名 称		水路改修		1式当り数量
重力式擁壁部				
項 目	規格・寸法	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	No. 0+15. 8～No. 1	$(0. 43+0. 34) \times 1/2 \times 4. 25$		1. 64
18-8-40BB	No. 1～No. 1+8. 2	$(0. 34+0. 37) \times 1/2 \times 8. 23$		2. 92
	合計		m ³	4. 56
型 枠	No. 0+15. 7～No. 1	$(2. 89+2. 41) \times 1/2 \times 4. 25$		11. 26
	No. 1～No. 1+8. 2	$(2. 41+2. 55) \times 1/2 \times 8. 23$		20. 41
	合計		m ²	31. 67
基礎材	No. 0+15. 7～No. 1	$(0. 60+0. 55) \times 1/2 \times 4. 25$		2. 44
RC-40 t=100	No. 1～No. 1+8. 2	$(0. 55+0. 56) \times 1/2 \times 8. 23$		4. 57
	合計		m ²	7. 01
差し筋アンカー	SD345 D16 L=500	12. 48/0. 3	本	42
		$42 \times 1. 560 \times 0. 50$	kg	32. 76
グレーチング蓋	W=500用 T-2 細目 すべり止め	12. 48/1. 00	枚	13

1号自由勾配側溝

500×1500×3000 L=3.0m

数 量 計 算 書										(一式当たり)	
名 称		計 算 式						単位	数 量		
インバートコンクリート 18-8-25BB		材料表より						m ³	0.781		
均しコンクリート 18-8-25BB											
500×1500		1.415	×	0.100	×	3.002	= 0.425	m ³			
		一式当り						= 0.425	m ³	0.425	
同 上 型 枠		2	×	0.100	×	3.002	= 0.600	m ²	0.600		
基 礎 砕 石 (t=10cm) RC-40											
500×1500				1.515	×	3.002	= 4.548	m ²			
		一式当り						= 4.548	m ²	4.548	
現場打ちかかと版 24-12-25BB											
500×1500		0.550	×	0.200	×	3.002	= 0.330	m ³			
		一式当り						= 0.330	m ³	0.330	
同 上 型 枠											
500×1500				0.200	×	3.002	= 0.600	m ²			
		一式当り						= 0.600	m ²	0.600	
同 上 鉄 筋 D13											
500×1500		3.002	×	2	×	0.995	= 5.974	kg			
		一式当り						= 5.974	kg	5.974	

2号自由勾配側溝

500×1400×3000 L=15.01m

数 量 計 算 書							(一式当たり)	
名 称	計 算 式						単位	数 量
プレキャスト部								
インバートコンクリート 18-8-25BB	材料表より						m ³	6.160
均しコンクリート 18-8-25BB								
500×1400	1.365	×	0.100	×	15.010	= 2.049	m ³	
						一式当り = 2.049	m ³	2.049
同 上 型 枠	2	×	0.100	×	15.010	= 3.002	m ²	3.002
基 礎 砕 石 (t=10cm) RC-40								
500×1400			1.465	×	15.010	= 21.990	m ²	
						一式当り = 21.990	m ²	21.990
現場打ちかかと版 24-12-25BB								
500×1400	0.500	×	0.150	×	15.010	= 1.126	m ³	
						一式当り = 1.126	m ³	1.126
同 上 型 枠								
500×1400			0.150	×	15.010	= 2.252	m ²	
						一式当り = 2.252	m ²	2.252
同 上 鉄 筋 D13								
500×1400	15.010	×	2	×	0.995	= 29.870	kg	
						一式当り = 29.870	kg	29.870

2号自由勾配側溝

現場打ちタイプ L=6.111m

数 量 計 算 書											(一式当たり)					
名 称		計 算 式									単位	数 量				
現場打ち部 延長											m	2.251				
500×1400											m	3.860				
500×1500																
均しコンクリート																
500×1400		1.365	×	0.100	×	2.251				=	0.307					
500×1500		1.415	×	0.100	×	3.860				=	0.546					
		計									=	m ³	0.853			
同 上 型 枠																
500×1400		2	×	0.100	×	2.251				=	0.450					
500×1500		2	×	0.100	×	3.860				=	0.772					
		計									=	m ²	1.222			
基 礎 砕 石 (t=10cm)																
RC-40																
500×1400		1.465	×	2.251							=	3.298				
500×1500		1.515	×	3.860							=	5.848				
		計									=	m ²	9.146			
本体部コンクリート																
24-12-25BB																
500×1400		(	0.815	×	1.575	−	0.500	×	1.435	)	×	2.251	=	1.274		
500×1500		(	0.815	×	1.675	−	0.500	×	1.535	)	×	3.860	=	2.307		
		計									=	m ³	3.581			
同 上 型 枠																
500×1400		((	1.575	+	1.435	)	×	2	+	0.500	)	×	2.251	=	14.677	
500×1500		((	1.675	+	1.535	)	×	2	+	0.500	)	×	3.860	=	26.711	
		計									=	m ²	41.388			
現場打ちかかと版																
24-12-25BB																
500×1400		0.500	×	0.150	×	2.251				=	0.169					
500×1500		0.550	×	0.200	×	3.860				=	0.425					
		計									=	m ³	0.593			
同 上 型 枠																
500×1400		0.150	×	2.251							=	0.338				
500×1500		0.200	×	3.860							=	0.772				
		計									=	m ²	1.110			
鉄 筋																
500×1400																
① D13		3.635	×	67	×	0.995	×	2.251	/	10.000	=	54.548				
② D10		10.000	×	24	×	0.560	×	2.251	/	10.000	=	30.253				
③ D13		0.960	×	67	×	0.995	×	2.251	/	10.000	=	14.406				
500×1500																
① D13		3.835	×	67	×	0.995	×	3.860	/	10.000	=	98.685				
② D10		10.000	×	24	×	0.560	×	3.860	/	10.000	=	51.878				
③ D13		1.010	×	67	×	0.995	×	3.860	/	10.000	=	25.990				
		計									=	kg	275.760			

1号自由勾配側溝材料表

一式当り

名 称	規 格	算 式				数 量
		T1	T2	幅	延長	
インバートコンクリート	18-8-25BB	(0.540 + 0.501) ÷ 2 × 0.500 × 3.002				0.781
合 計 3.002						0.781 m ³

2号自由勾配側溝材料表

一式当り

名 称	規 格	算 式				数 量
		T1	T2	幅	延長	
インバートコンクリート	18-8-25BB	(0.715 + 0.605) ÷ 2 × 0.500 × 3.002				0.991
		(0.605 + 0.583) ÷ 2 × 0.500 × 3.890				1.155
		(0.583 + 0.526) ÷ 2 × 0.500 × 5.116				1.418
		(0.626 + 0.604) ÷ 2 × 0.500 × 1.979				0.609
		(0.604 + 0.618) ÷ 2 × 0.500 × 1.881				0.575
		(0.518 + 0.557) ÷ 2 × 0.500 × 5.253				1.412
合 計 21.121					6.160 m ³	

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

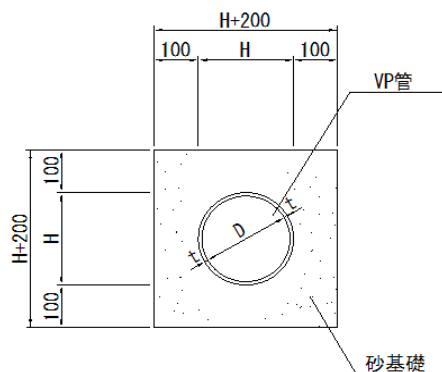
[illegible]

算式根拠となる構造図

名 称

VP ϕ 150

10m当り数量



	D	t	H
VP ϕ 100	100	7.0	114
VP ϕ 150	150	7.5	165
VP ϕ 300	300	9.0	318

[illegible]

算式根拠となる構造図

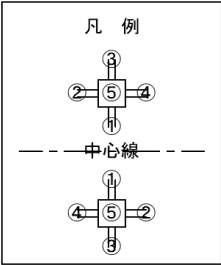
[illegible]

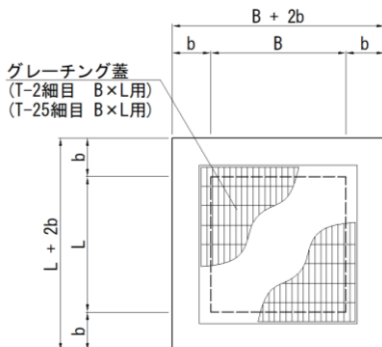
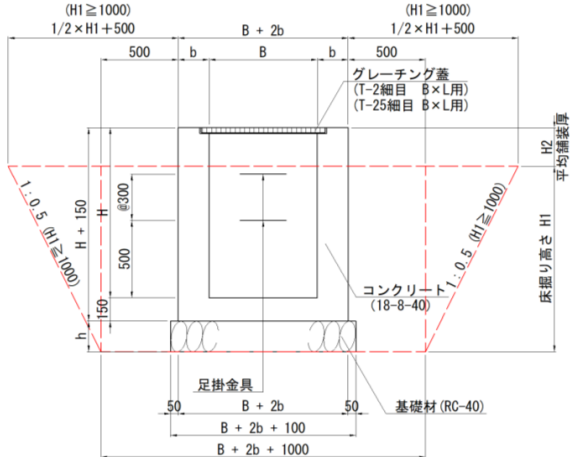
算式根拠となる構造図

[illegible]

集水柵控除面積表

サイズ					蓋	測 点	接続側溝または箱抜き								控除面積 小 計	控除面積 平 均	
B	×	L	×	H	タイプ		1		2		3		4				
600	×	600	×	1200		R	NO. 2 + 17.9	VP φ 300	0.000	台付管D300	0.148	開口 200×200	0.000	L型水路 300×500	0.150	0.298	0.298
1000	×	1000	×	1100	T-25	R	NO. 3 + 2.7	－	0.000	自由勾配 □500×720	0.360	開口 300×300	0.090	台付管D300	0.148	0.598	0.598
1000	×	1000	×	1200	T-3	R	NO. 4 + 4.9	－	0.000	台付管D600	0.500	－	0.000	自由勾配 □500×878	0.439	0.939	0.939



算 式 根 拠 と な る 構 造 図				
名 称		集水桝 600×600×1200		1箇所当り数量
 B= 600 L= 600 H= 1200 b= 200 h= 200 H1= 1550 H2= 0  平均控除面積 0.298 m²				
項 目	規格・寸法	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	18-8-40BB	1.00×1.00×1.35－0.60×0.60×1.20－0.298×0.20	m ³	0.86
型枠		(1.00+0.60)×4×1.35－0.298×2	m ²	8.04
基礎材	RC-40 t=200	1.10×1.10	m ²	1.21
足掛金具	W=300		本	3
床堀り	土 砂	1/6×1.55×(2.00×3.55+3.55×2.00+2×(2.00×2.00+3.55×3.55))	m ³	12.25
基面整正		1.10×1.10	m ²	1.21
埋戻し	1.0≦W<4.0	12.25－(1.00×1.00×1.35+1.10×1.10×0.20)	m ³	10.66

§ 5 . 鋪 装 工

[illegible]

[illegible]

§ 6 . 縁 石 工

[illegible]

土量計算書(1)

[illegible]

土 量 計 算 書 (2)

[illegible]

土 量 計 算 書 (3)

測 点	距 離 (m)	埋 戻 し (W<1.0m)							摘 要
		左 側			右 側				
		断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)	断面積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	土 量 (m ³)		
0 + 12.7	—	0.0	—	—	0.1	—	—	(NO. 1)	
1 + 0.0	7.3	0.0	0.00	0.0	0.1	0.10	0.7		
2 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.05	1.0		
3 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
4 + 0.0	20.0	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0		
4 + 14.9	14.9	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0	(NO. 4)	
1 + 15.5	—	0.2	—	—	0.0	—	—	(BN0. 2)	
2 + 0.0	4.5	0.2	0.20	0.9	0.0	0.00	0.0		

縁石工延長調書

[illegible]

算式根拠となる構図

[illegible]

[illegible]

項　目	規格・寸法	計　　　　　算　　　　　式	単位	数　　　量
歩車道境界 ブロック	180/230～190 ×250×600	10.00/0.605	個	16.5
敷モルタル	1：3	0.23×0.01×10.00	m ³	0.02
コンクリート	18-8-40BB	(0.33×0.09+0.10×0.08) × 10.00	m ³	0.38
型　枠		(0.09+0.17) × 10.00	m ²	2.60
差し筋	D13@500 L=150	10.00/0.50 × 0.995 × 0.15	kg	2.99
基礎材	RC-40 t=100	0.38 × 10.00	m ²	3.80

算式根拠となる構造図

[illegible]

§ 7 . 防 護 柵 工

[illegible]

防止柵工延長調書

	測 点				数 量	摘 要
	左・右	自		至		
転落防止柵						
	右	N0.	1 + 8.2	N0. 2 + 19.0	31.4	
	"	N0.	3 + 2.0	N0. 4 + 5.9	25.2	
合 計					56.6 m	

車止め工 延長調書

	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
既設車止め移設				
	右	NO. 4 + 7.0	NO. 4 + 10.0	3

算式根拠となる構造図

[illegible]

§ 8 . 区 画 線 工

[illegible]

区画線工 延長調書

[illegible]

区画線工 延長調書					
	測 点			数 量 (m)	摘 要
	左・右	自	至		
溶融式区画線					
矢印 W=15cm換算 白色					
右折矢印		NO. 2 + 4.1	NO. 3 + 16.5	2	
		NO. 6 + 4.9	NO. 7 + 9.9	2	
			小 計	4	箇所
			6.66 × 4	26.6	
直進左折矢印	左	NO. 2 + 4.1	NO. 4 + 4.4	2	
	右	NO. 6 + 4.9	NO. 8 + 9.7	3	
			小 計	5	箇所
			9.15 × 5	45.8	
			合計	72.4	
記号 W=15cm換算 白色					
右折予告	右	NO. 10 + 5.0	NO. 10 + 10.0	1	
			小 計	1	箇所
			5.66 × 1	5.7	
直進左折予告	右	NO. 10 + 5.0	NO. 10 + 10.0	1	
			小 計	1	箇所
			7.91 × 1	7.9	
			合計	13.6	

区画線工 延長調書					
	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
区画線消去					
W=15cm換算		NO. 1 + 0.1	NO. 2 + 15.2	20.0	
		NO. 3 + 0.2	NO. 4 + 1.8	21.7	
		NO. 4 + 2.6	NO. 4 + 15.7	14.0	
	左	NO. 0 + 14.5	NO. 4 + 9.8	75.4	
	//	NO. 4 + 1.8		9.3	
	右	NO. 0 + 12.7	NO. 2 + 14.0	41.3	
	//	NO. 2 + 14.6	NO. 4 + 13.7	41.3	
	//	NO. 3 + 7.6	NO. 4 + 13.8	40.0	
	//	NO. 3 + 7.6	NO. 4 + 13.8	27.6	
	//	NO. 4 + 14.1	NO. 4 + 15.1	2.4	
	//	NO. 4 + 14.2	NO. 4 + 18.0	11.8	
	//	NO. 4 + 14.2	NO. 4 + 18.0	10.4	
	//	NO. 4 + 15.0	NO. 4 + 15.8	10.1	
	//	NO. 4 + 15.4	NO. 4 + 18.1	8.2	
	//	NO. 4 + 15.3	NO. 4 + 17.8	4.0	
	//	NO. 5 + 5.6	NO. 5 + 12.4	12.1	
	//	NO. 5 + 5.6	NO. 5 + 8.6	1.5	
	//	NO. 5 + 19.9	NO. 8 + 9.9	50.1	
	//	NO. 6 + 4.9	NO. 8 + 9.9	27.6	
	//	NO. 6 + 4.9	NO. 8 + 9.8	20.1	
	//	NO. 8 + 14.8	NO. 9 + 19.8	15.0	
	//	NO. 10 + 5.0	NO. 10 + 10.0	7.9	
	//	NO. 10 + 5.0	NO. 10 + 10.0	5.7	
合 計				477.5	m

§ 9 . 構 造 物 撤 去 工

[illegible]

コンクリート取壊し 集計表

	数 量	コンクリート取壊し(無筋)			コンクリート取壊し(鉄筋)		
		単位数量		取壊し量	単位数量		取壊し量
縁石街渠取壊し	46.3	1.45	10 m当り	6.71		10 m当り	0.00
水路A取壊し	29.3	2.37	10 m当り	6.94		10 m当り	0.00
水路B取壊し	27.6	7.20	10 m当り	19.87		10 m当り	0.00
街渠柵取壊し	1.0	2.94	10 箇所当り	0.29		10 箇所当り	0.00
集水柵 600×600×700取壊し	1.0	4.37	10 箇所当り	0.44		10 箇所当り	0.00
集水柵 1000×1000×1000取壊し	1.0	12.54	10 箇所当り	1.25		10 箇所当り	0.00
ブロック積A取壊し	29.3	8.00	10 m当り	23.44		10 m当り	0.00
ブロック積B取壊し	12.4	1.80	10 m当り	2.23		10 m当り	0.00
重力式擁壁A取壊し	8.0	10.13	10 m当り	8.10		10 m当り	0.00
重力式擁壁B取壊し	4.4	5.50	10 m当り	2.42		10 m当り	0.00
縁石取壊し	46.9	0.51	10 m当り	2.39		10 m当り	0.00
境界ブロック取壊し	16.7	0.23	10 m当り	0.38		10 m当り	0.00
HPφ300取壊し	3.3		10 m当り	0.00	0.31	10 m当り	0.10
(排水構造物工より)							
集水柵蓋改修	1.0			0.24			
合 計				74.7			0.1

構造物取壊し工延長調書

	測 点			数 量 (m)	摘 要
	左・右	自	至		
コンクリート取壊し(無筋)					
縁石街渠取壊し	右	NO. 3 + 4.2	NO. 3 + 9.9	5.8	
	//	NO. 3 + 10.7	NO. 4 + 15.7	40.5	
			合計	46.3	
水路A取壊し	右	NO. 1 + 8.2	NO. 2 + 17.4	29.3	
水路B取壊し	右	NO. 3 + 2.9	NO. 4 + 10.5	27.6	
街渠柵取壊し	右	NO. 3 + 10.3		1	
集水柵	右	NO. 2 + 17.9		1	
600×600×700取壊し					
集水柵	右	NO. 3 + 2.3		1	
1000×1000×1000取壊し					
ブロック積A取壊し	右	NO. 1 + 8.2	NO. 2 + 17.5	29.3	
ブロック積B取壊し	右	NO. 0 + 15.8	NO. 1 + 8.2	12.4	
重力式擁壁A取壊し	右	NO. 4 + 4.1	NO. 4 + 10.3	8.0	
重力式擁壁B取壊し	右	NO. 4 + 4.4	NO. 4 + 6.1	4.4	
縁石取壊し	右	NO. 0 + 12.7	NO. 2 + 14.9	43.3	
	//	NO. 3 + 1.6	NO. 3 + 4.1	3.6	
			合計	46.9	
境界ブロック取壊し	右	NO. 4 + 10.4	NO. 4 + 12.2	11.5	
	//	NO. 4 + 13.7	NO. 4 + 14.8	5.2	
			合計	16.7	

構造物取壊し工延長調書

算式根拠となる構造図

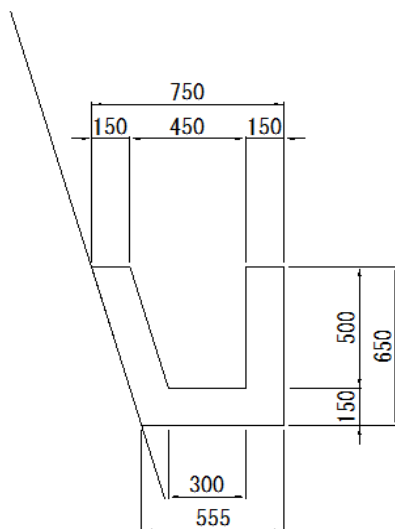
[illegible]

算式根拠となる構造図

名 称

水路A取壊し

10m当り数量

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

算式根拠となる構造図

[illegible]

構造物取壊し工延長調書

[illegible]

防護柵撤去工延長調書

	測 点			数 量	摘 要
	左・右	自	至		
転落防止柵撤去					
	右	NO. 0 + 15.8	NO. 2 + 16.8	41.1	
合 計				41.1 m	

運搬処理工

殻運搬処理

(1). コンクリート殻(無筋)

コンクリート取壊し(無筋)より

$$\begin{array}{rcl} V & = & 74.7 \text{ m}^3 \\ \hline \text{合 計} & = & 74.7 \text{ m}^3 \end{array}$$

(2). コンクリート殻(鉄筋)

コンクリート取壊し(鉄筋)より

$$\begin{array}{rcl} V & = & 0.1 \text{ m}^3 \\ \hline \text{合 計} & = & 0.1 \text{ m}^3 \end{array}$$

(3). アスファルト殻

As舗装版取壊しより

t= 4cm

$$V = 198.0 \times 0.04 = 7.9 \text{ m}^3$$

t=10cm

$$V = 70.6 \times 0.10 = 7.1 \text{ m}^3$$

$$\begin{array}{rcl} \text{合 計} & = & 15.0 \text{ m}^3 \end{array}$$

