

令和元年度 受(Ⅲ)道第10号

みやぎ県北高速幹線道路(Ⅲ) 道路改良 (1-7工区) 工事

数 量 計 算 書

実 施

(参 考 資 料)

宮 城 県 道 路 公 社

目 次

		頁
1	計上数量総括表	1
2	地盤改良工	9
3	道路土工	13
4	1号, 2号補強土壁工	23
5	3号補強土壁工	69
6	2号函渠補強土壁工	77
7	軽量盛土工	89
8	排水構造物工	111
9	カルバート工	185
10	仮設工	215

1 計上数量総括表

設 計 計 上 数 量 表

1/6

工事区分	工 種	規 格	数 量 区 分	単位	数 量	計上数量	備 考
道路改良							
道路土工							
路体盛土 (ﾌﾟﾚｰﾄﾞ盛土)	路体盛土	施工幅員:4.0m以上		m ³	16,846.4	16,800	
掘削工	掘削	オープン 土質:土砂		m ³	7,073.2	7,100	
路体盛土	路体盛土	施工幅員:4.0m以上		m ³	4,479.5	4,500	
	土砂等運搬	土質:土砂	運搬距離L=0.3km	m ³	4,479.5	4,480	側道路体盛土へ 土配計画図参照
路床盛土	路床盛土	施工幅員:4.0m以上		m ³	313.2	310	軽量盛土工より
	土砂等運搬	土質:土砂	運搬距離L=0.3km	m ³	313.2	310	FCB工路床盛土へ 土配計画図参照
その他盛土工	畦畔盛土	人力盛土		m ³	183.3	180	
	土砂等運搬	土質:土砂	運搬距離L=0.3km	m ³	183.3	180	畦畔盛土へ 土配計画図参照
法面整形	法面整形(切土部)			m ²	195.0	200	
	法面整形(盛土部)			m ²	14,487.0	14,490	
法面工							
植生工	種子散布			m ²	14,682.0	14,680	
擁壁工(1号+2号補強土壁)							
ｱﾝｶｰ 補強土壁工	床掘	標準		m ³	498.9	500	
	埋戻し	施工幅員:1.0m未満		m ³	123.7	120	
	補強土壁基礎			m	135.2	135	
	補強土壁壁面材組立・設置	工法区分:ｱﾝｶｰ補強土壁		m ²	681.5	682	
	補強材取付	工法区分:ｱﾝｶｰ補強土壁		m	4,259.0	4,259	
	まき出し・敷均し、締固め	土質:土砂		m ³	3,862.2	3,860	
	土砂等運搬	(他工事切土) 土質:土砂	運搬距離L=14.8km	m ³	3,536.9	3,540	他工事より 土配計画参照
	壁面材背面排水層	材料:C-40,厚さ:50cm		m ³	334.0	330	
	壁面上端処理	幅0.71m コンクリート規格:18-8-40-60%		m	135.2	135	
	排水管敷設	管径:有孔管φ150		m	177.3	177	
		ﾄｰﾚｰﾝ 単粒度砕石5号		m ³	35.6		
		吸出防止材 不織布t=1.5mm以上		m ²	356.4		
	排水材敷設	材料:不織布,規格:1.5mm以上		m ²	736.9	737	
	基盤排水層	材料:C-40,厚さ:50cm		m ³	370.4	370	

工事区分	工 種	規 格	数 量 区 分	単位	数 量	計上数量	備 考
擁壁工(3号補強土壁)							
ｼﾞｵｵﾜｷｽﾀｲﾙ 補強土壁工	ｼﾞｵｵﾜｷｽﾀｲﾙ壁面材組立・設置			m ²	279.3	279	
	ｼﾞｵｵﾜｷｽﾀｲﾙ敷設	規格:補強材		m ²	1,445.4	1,445	
		規格:壁面強化材		m ²	358.5	359	
	まき出し・敷均し、締固め			m ³	1,200.0	1,200	
	土砂等運搬	(他工事切土) 土質:土砂	運搬距離L=14.8km	m ³	1,200.0	1,200	他工事より 土配計画参照
	排水管敷設	管径:φ150		m	89.6	90	
		管径:無孔管φ150		m	23.6		
		管径:有孔管φ150		m	66.0		
		管径:φ150 T字管 チース継手		個	2		
		管径:φ150 90° エルボ		個	2		
		トレーン					
		単粒度碎石5号		m ²	13.2		
		吸出防止材 不織布t=1.5mm以上		m ²	132.7		
	排水材敷設	材料:不織布, 規格:3.0mm		m ²	534.6	535	
	基盤排水層	材料:C-40, 厚さ:60cm		m ³	213.8	214	
擁壁工(2号函渠)							
ｼﾞｵｵﾜｷｽﾀｲﾙ 補強土壁工	ｼﾞｵｵﾜｷｽﾀｲﾙ壁面材組立・設置			m ²	22.4	22	
	ｼﾞｵｵﾜｷｽﾀｲﾙ敷設	規格:補強材		m ²	70.4	70	
		規格:壁面強化材		m ²	28.5	29	
	まき出し・敷均し、締固め			m ³	53.0	50	
	土砂等運搬	(他工事切土) 土質:土砂	運搬距離L=14.8km	m ³	53.0	50	他工事より 土配計画参照
	排水管敷設	管径:有孔管φ150		m	12.5	13	
		トレーン					
		単粒度碎石5号		m ³	2.5		
		吸出防止材 不織布t=1.5mm以上		m ²	25.1		
	排水材敷設	材料:不織布, 規格3.0mm以上		m ²	25.6	26	
	基盤排水層	材料:C-40, 厚さ:60cm		m ³	18.7	19	
	土のう積	規格:植生土のう		m ²	0.1	0.1	
軽量盛土工							
軽量盛土工	軽量盛土工	材料:気泡混合軽量土	配合:K0-5	m ³	1,248.1	1,248	
	保護壁工	規格:300×900×35		m ²	240.6	241	

工事区分	工 種	規 格	数 量 区 分	単位	数 量	計上数量	備 考
軽量盛土工	敷網材敷設工	規格：φ3.2×100×100		m ²	885.7	886	
	遮水シート敷設工	規格：t=1.0mm		m ²	218.2	218	
	防水シート敷設工	規格：t=1.0+10.0mm		m ²	208.2	208	
	緩衝材設置工	材料：石膏ボード+発泡スチロール		m ³	17.6	18	
	保護壁基礎工	コンクリート規格：18-8-40-60%		m	40.0	40	
	剛性防護柵基礎工	コンクリート規格：24-12-25(20)-55%		m	107.5	108	
	天端工 保護コンクリート	コンクリート規格：18-8-40-60%		m ³	5.4	5	
	天端工 調整コンクリート	コンクリート規格：18-8-40-60%		m ³	58.8	59	
排水構造物工							
作業土工	床掘	標準,無し,無し 土質：土砂		m ³	1,728.3	1,700	
	埋戻し	土質：土砂	区分：C (1.0m≦W<4.0m)	m ³	225.6	230	
	埋戻し	土質：土砂	区分：D (W<1.0m)	m ³	789.1	790	
	基面整正			m ²	1,456.0	1,460	
側溝工	プレキャストU型側溝	PU3-B300-H300 種類：道路用鉄筋コンクリート側溝300,3種	L=2000,蓋：無	m	881.1	881	
		PU3-B300-H400 種類：道路用鉄筋コンクリート側溝300,3種	L=2000,蓋：無	m	71.8	72	
		BF-B300-H200 種類：ベンチリュウム300,1型	L=2000	m	72.0	72	
		BF-B400-H260 種類：ベンチリュウム400,1型	L=2000	m	1,060.4	1,060	
		BF-B500-H320 種類：ベンチリュウム500,1型	L=2000	m	80.7	81	
		BF-B550-H355 種類：ベンチリュウム550,1型	L=2000	m	57.4	57	
		BF-B600-H380 種類：ベンチリュウム550,1型	L=2000	m	36.5	37	
		UF-300 種類：U形リュウム	L=4000	m	43.0	43	
	自由勾配側溝	US9-B300-H400 種類：自由勾配側溝300×400	L=2000,蓋：有	m	10.0	10	
		US9-B300-H500 種類：自由勾配側溝300×500	L=2000,蓋：有	m	10.0	10	
		US9-B300-H600 種類：自由勾配側溝300×600	L=2000,蓋：有	m	12.7	13	
		US9-B600-H400 種類：自由勾配側溝600×400	L=2000,蓋：有	m	6.0	6	
		US9-B600-H500 種類：自由勾配側溝600×500	L=2000,蓋：有	m	6.4	6	
函渠・管渠	プレキャストボックス	RCB-B300-H300 内幅：300mm,内高：300mm		m	59.9	60	
		RCB-B400-H400 内幅：400mm,内高：400mm		m	42.6	43	
		RCB-B500-H500 内幅：500mm,内高：500mm		m	5.0	5	

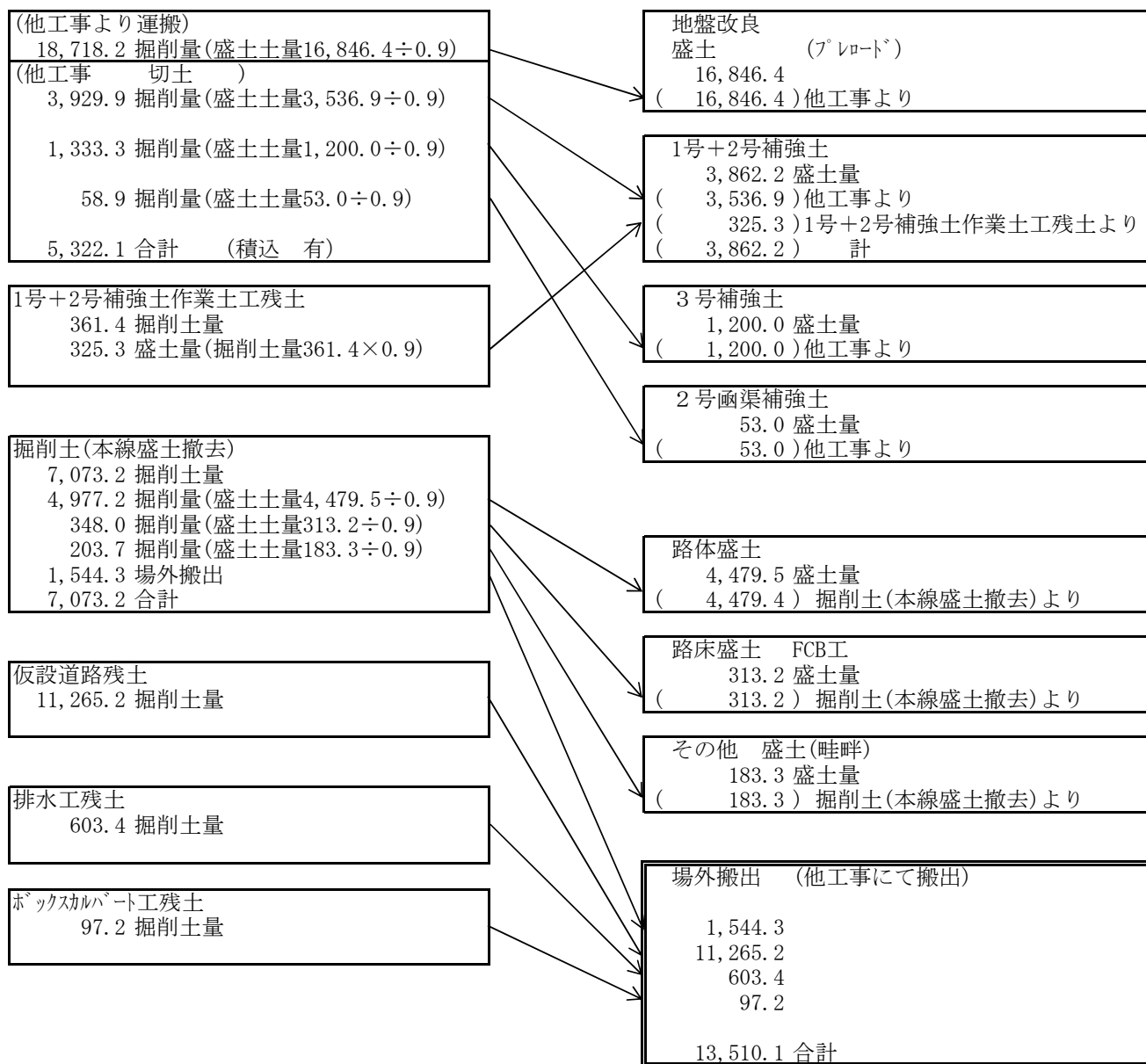
設 計 計 上 数 量 表

4/6

工事区分	工 種	規 格	数 量 区 分	単位	数 量	計上数量	備 考
函渠・管渠	遠心ボックスカルバート	種類：CSB-D300（I型）	L=2400	m	15.5	16	
集水枳工	現場打集水枳	SM-B-B700-L700-H600 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	8	8	0.53m3/基
		SM-B-B700-L700-H700 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	1	1	0.59m3/基
		SM-B-B700-L700-H800 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	5	5	0.64m3/基
		SM-B-B700-L700-H900 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	2	2	0.69m3/基
		SM-B-B700-L700-H500 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋	箇所	8	8	0.41m3/基
		SM-B-B700-L700-H800 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋	箇所	4	4	0.56m3/基
		SM-B-B700-L700-H900 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋	箇所	3	3	0.61m3/基
		SM-B-B800-L800-H600 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋	箇所	1	1	0.52m3/基
		SM-B-B800-L800-H800 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋	箇所	3	3	0.64m3/基
		SM-B-B800-L800-H900 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋	箇所	2	2	0.69m3/基
		SM-B-B800-L800-H1200 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋 足掛金物3本/個	箇所	1	1	1.18m3/基
		SM-B-B700-L700-H700 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	1	1	0.59m3/基
		SM-B-B700-L700-H800 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	1	1	0.64m3/基
		SM-B-B800-L800-H1400 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25 足掛金物3本/個	箇所	1	1	1.46m3/基
		SM-B-B1000-L1000-H800 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	1	1	0.94m3/基
		SM-B-B900-L900-H600 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	1	1	0.71m3/基
		SM-B-B900-L900-H800 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：グレーチング 蓋, T-25	箇所	1	1	0.84m3/基
		SM-B-B1000-L1000-H800 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋	箇所	1	1	0.81m3/基
		SM-B-B1000-L1000-H900 コンクリート規格：18-8-40-60%	蓋：縞鋼板蓋	箇所	2	2	0.87m3/基
		カルバート工					
作業土工	床掘	土質：土砂	標準	m ³	263.9	260	
	埋戻し	土質：土砂	区分：D（W<1.0m）	m ³	150.0	150	
カルバート工	プレキャストボックス	RCB-B1600-H1000 内幅：1600mm, 内高：1000mm		m	28.0	28	
	遠心ボックスカルバート	種類：CSB-D450（I型）	L=2400	m	19.1	19	
		種類：CSB-D600（I型）	L=2400	m	84.4	84	
		基面整正			m ²	173.2	173
呑口枳・吐口枳工	現場打集水枳	SM-B1000-L1000-H800 コンクリート規格：18-8-40-60%		箇所	2	2	1.16m3/基
		B1000-L1000-H1000 コンクリート規格：18-8-40-60%		箇所	8	8	1.35m3/基

工事区分	工 種	規 格	数 量 区 分	単位	数 量	計上数量	備 考
仮設工							
工事用道路工	工事用道路撤去	土質：土砂	掘削：標準	m ³	11,460.4	11,500	
	盛土	土質：土砂	W<2.5m	m ³	56.5	60	
	床掘り			m ³	374.2	370	
	埋戻し		W<1.0m	m ³	88.9	90	
			1.0m≦W<4.0m	m ³	367.1	370	
	コンクリート取壊し	有筋		m ³	7.9	8	
	コンクリート取壊し	無筋		m ³	23.4	23	
	暗渠排水撤去	φ300PE管		m	65.9	66	
	暗渠排水撤去	φ600PE管		m	39.8	40	
	暗渠排水撤去	φ1350PE管		m	56.8	57	
	土のう撤去			袋	2,801	2,801	
	土木シート撤去			m ²	1,489.6	1,490	
	舗装版切断	As版 t=15cm以下		m ²	41.7	42	
	舗装版取壊	アスファルト舗装	舗装厚さ：10cm以下	m ²	86.3	86	
	コンクリート殻運搬	有筋		m ³	7.9	8	
	コンクリート殻運搬	無筋		m ³	23.4	23	
	As殻運搬			m ³	6.2	6	
	コンクリート殻処分	有筋		m ³	7.9	8	
	コンクリート殻処分	無筋		m ³	23.4	23	
	As殻処分			m ³	6.2	6	
	廃プラスチック運搬処分			t	9.5	10	
	スクラップ 運搬	(樹蓋)		t	0.8	0.8	
仮橋撤去	H鋼付ガードレール			m	20.0	20	
	覆工板撤去			m ²	66.0	66	
	上部工撤去			t	7.81	7.8	
	下部工撤去			t	16.19	16.2	
	杭撤去	H-300 矢板長L=13.0m(引抜長12.5m)		本	8	8	

工事区分	工 種	規 格	数 量 区 分	単位	数 量	計上数量	備 考
構造物復旧工	歩車道境界ブロック設置	D種	(新品)	m	15.9	16	
	防護柵設置	カーブハイクン中用 歩車道転落防止柵 h=1.1m	(新品)	m	20.9	21	
	視線誘導標設置	土中式 両面反射タイプ φ89	(新品)	本	1	1	
	道路標識撤去・再設置	道路案内標識 450×450 1.0倍 曲柱 L=4.000 φ89.1	(再利用)	基	1	1	
舗装工	表層(歩道部)	再生細粒度As13 t=30mm		m2	82.1	82	
防塵対策工	タイヤ洗浄装置	装置規格:前後輪タイプ		台	1	1	
交通管理工	交通誘導警備員			式	1	1	
共通仮設費							
重建設機械分解 ・組立輸送		仮橋撤去		回	1	1	
重建設機械分解 ・組立輸送		敷均し、転圧機械		回	1	1	
仮橋運搬		佐沼IC(中田IC経由)		t	50.02	50.0	
プラント組立・解体	組立・解体	軽量盛土工		回	1	1	
技術管理費	動態観測計画	沈下板		枚	6	6	
		沈下板	ポットφ19 L=1.0m	本	54	54	
	土質試験	(補強土壁盛土材試験) 三軸圧縮試験		試料	2	2	



2 地盤改良工

【本線：No. 26～No. 35】

地盤改良工集計表

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
----	----	----	----	----	----	----

[illegible]

【本線:No.32~No.70】 地盤改良工(土工)

[illegible]

沈下板・変位杭数量表

【本線：No. 26～No. 35】

測 点		盛土高 (箇所)	沈下板 (箇所)	ロット本数 (L=1.0m)	変位杭 (箇所)	備 考
	No. 27	8.3	3	27	0	
	No. 33	8.8	3	27	0	
合 計			6	54	0	

	余盛高	グラベルマット高	盛土高
N027	14.508	6.200	8.308
N033	14.625	5.800	8.825

3 道 路 土 工

【本線：No. 26～No. 70】

土 工 集 計 表

【本線：No. 26～No. 70】

[illegible]

【本線:No.26～No.70】道路土工

番号	測点	距離	切土量					
			掘削(オープンカット)					
			断面積	平均 断面積	土量	断面積	平均 断面積	土量
			m	m2	m2	m3	m2	m2
31	NO. 26	0.000	9.0					
32	NO. 27	20.000	7.4	8.20	164.0			
33	NO. 28	20.000	6.0	6.70	134.0			
34	NO. 29	20.000	5.7	5.85	117.0			
35	NO. 30	20.000	6.0	5.85	117.0			
36	NO. 31	20.000	8.0	7.00	140.0			
1	NO. 32	20.000	9.1	8.55	171.0			
2	NO. 33	20.000	9.1	9.10	182.0			
3	NO. 34	20.000	9.2	9.15	183.0			
4	NO. 35	20.000	9.1	9.15	183.0			
5	NO. 35+01.661	1.661	9.0	9.05	15.0			
6	NO. 36	18.339	9.0	9.00	165.1			
7	NO. 37	20.000	9.0	9.00	180.0			
8	NO. 38	20.000	9.0	9.00	180.0			
9	NO. 39	20.000	9.0	9.00	180.0			
10	NO. 39+10.550	10.550	9.0	9.00	95.0			
12	NO. 40(橋梁設計)	9.450	7.1	8.05	76.1			
13	NO. 41(橋梁設計)	20.000	0.0	3.55	71.0			
14	NO. 42(橋梁設計)	20.000	0.1	0.05	1.0			
15	NO. 43(橋梁設計)	20.000	9.0	4.55	91.0			
16	NO. 44	20.000	10.7	9.85	197.0			
17	NO. 45	20.000	9.0	9.85	197.0			
18	NO. 46	20.000	10.7	9.85	197.0			
19	NO. 47	20.000	9.0	9.85	197.0			
20	NO. 48	20.000	9.0	9.00	180.0			
21	NO. 49	20.000	9.0	9.00	180.0			
22	NO. 50	20.000	9.0	9.00	180.0			
23	NO. 51	20.000	9.0	9.00	180.0			
24	NO. 52	20.000	9.0	9.00	180.0			
25	NO. 53	20.000	9.0	9.00	180.0			
26	NO. 54	20.000	9.0	9.00	180.0			
27	NO. 55	20.000	9.0	9.00	180.0			
28	NO. 56	20.000	9.3	9.15	183.0			
29	NO. 57	20.000	9.0	9.15	183.0			
30	NO. 58	20.000	9.0	9.00	180.0			
31	NO. 59	20.000	9.2	9.10	182.0			
32	NO. 60	20.000	9.8	9.50	190.0			
33	NO. 61	20.000	9.3	9.55	191.0			
34	NO. 62	20.000	9.4	9.35	187.0			
35	NO. 63	20.000	8.1	8.75	175.0			
36	NO. 64	20.000	8.3	8.20	164.0			
37	NO. 65	20.000	8.5	8.40	168.0			
38	NO. 66	20.000	8.4	8.45	169.0			
39	NO. 67	20.000	9.8	9.10	182.0			
40	NO. 68	20.000	7.4	8.60	172.0			
41	NO. 69	20.000	0.0	3.70	74.0			
42	NO. 69+6.661	6.661	0.0	0.00	0.0			
	計				7,073.2			

【本線:No.26～No.70】道路土工

番号	測点	距離	盛土量					
			路体盛土					
			断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
		m	m2	m2	m3	m2	m2	m3
31	NO. 26	0.000	5.2					
32	NO. 27	20.000	10.5	7.85	157.0			
33	NO. 28	20.000	0.0	5.25	105.0			
34	NO. 29	20.000	6.9	3.45	69.0			
35	NO. 30	20.000	9.9	8.40	168.0			
36	NO. 31	20.000	0.4	5.15	103.0			
1	NO. 32	20.000	7.7	4.05	81.0			
2	NO. 33	20.000	6.8	7.25	145.0			
3	NO. 34	20.000	5.0	5.90	118.0			
4	NO. 35	20.000	4.2	4.60	92.0			
5	NO. 35+01.661	1.661	4.3	4.25	7.1			
6	NO. 36	18.339	4.9	4.60	84.4			
7	NO. 37	20.000	4.3	4.60	92.0			
8	NO. 38	20.000	3.5	3.90	78.0			
9	NO. 39	20.000	3.3	3.40	68.0			
10	NO. 39+10.550	10.550	3.6	3.45	36.4			
12	NO. 40(橋梁設計)	9.450	3.3	3.45	32.6			
13	NO. 41(橋梁設計)	20.000	21.6	12.45	249.0			
14	NO. 42(橋梁設計)	20.000	22.5	22.05	441.0			
15	NO. 43(橋梁設計)	20.000	5.4	13.95	279.0			
16	NO. 44	20.000	6.2	5.80	116.0			
17	NO. 45	20.000	7.2	6.70	134.0			
18	NO. 46	20.000	8.3	7.75	155.0			
19	NO. 47	20.000	8.9	8.60	172.0			
20	NO. 48	20.000	9.1	9.00	180.0			
21	NO. 49	20.000	9.1	9.10	182.0			
22	NO. 50	20.000	8.4	8.75	175.0			
23	NO. 51	20.000	6.9	7.65	153.0			
24	NO. 52	20.000	5.3	6.10	122.0			
25	NO. 53	20.000	5.3	5.30	106.0			
26	NO. 54	20.000	5.2	5.25	105.0			
27	NO. 55	20.000	7.5	6.35	127.0			
28	NO. 56	20.000	7.7	7.60	152.0			
29	NO. 57	20.000	5.1	6.40	128.0			
30	NO. 58	20.000	0.4	2.75	55.0			
31	NO. 59	20.000	0.0	0.20	4.0			
32	NO. 60	20.000	0.0	0.00	0.0			
33	NO. 61	20.000	0.2	0.10	2.0			
34	NO. 62	20.000	0.2	0.20	4.0			
35	NO. 63	20.000	0.0	0.10	2.0			
36	NO. 64	20.000	0.0	0.00	0.0			
37	NO. 65	20.000	0.0	0.00	0.0			
38	NO. 66	20.000	0.0	0.00	0.0			
39	NO. 67	20.000	0.0	0.00	0.0			
40	NO. 68	20.000	0.0	0.00	0.0			
41	NO. 69	20.000	0.0	0.00	0.0			
42	NO. 69+6.661	6.661	0.0	0.00	0.0			
	計				4,479.5			

【本線:No.26～No.70】道路土工

番号	測点	距離	盛土量					
			畦畔盛土					
			断面積	平均断面積	土量	断面積	平均断面積	土量
		m	m2	m2	m3	m2	m2	m3
31	NO. 26	0.000	0.4					
32	NO. 27	20.000	0.5	0.45	9.0			
33	NO. 28	20.000	0.0	0.25	5.0			
34	NO. 29	20.000	0.0	0.00	0.0			
35	NO. 30	20.000	0.0	0.00	0.0			
36	NO. 31	20.000	0.0	0.00	0.0			
1	NO. 32	20.000	0.2	0.10	2.0			
2	NO. 33	20.000	0.2	0.20	4.0			
3	NO. 34	20.000	0.2	0.20	4.0			
4	NO. 35	20.000	0.0	0.10	2.0			
5	NO. 35+01.661	1.661	0.3	0.15	0.2			
6	NO. 36	18.339	0.4	0.35	6.4			
7	NO. 37	20.000	0.4	0.40	8.0			
8	NO. 38	20.000	0.4	0.40	8.0			
9	NO. 39	20.000	0.4	0.40	8.0			
10	NO. 39+10.550	10.550	0.4	0.40	4.2			
12	NO. 40(橋梁設計)	9.450	0.4	0.40	3.8			
13	NO. 41(橋梁設計)	20.000	0.2	0.30	6.0			
14	NO. 42(橋梁設計)	20.000	0.2	0.20	4.0			
15	NO. 43(橋梁設計)	20.000	0.4	0.30	6.0			
16	NO. 44	20.000	0.4	0.40	8.0			
17	NO. 45	20.000	0.4	0.40	8.0			
18	NO. 46	20.000	0.2	0.30	6.0			
19	NO. 47	20.000	0.2	0.20	4.0			
20	NO. 48	20.000	0.2	0.20	4.0			
21	NO. 49	20.000	0.2	0.20	4.0			
22	NO. 50	20.000	0.0	0.10	2.0			
23	NO. 51	20.000	0.0	0.00	0.0			
24	NO. 52	20.000	0.0	0.00	0.0			
25	NO. 53	20.000	0.0	0.00	0.0			
26	NO. 54	20.000	0.2	0.10	2.0			
27	NO. 55	20.000	0.2	0.20	4.0			
28	NO. 56	20.000	0.0	0.10	2.0			
29	NO. 57	20.000	0.2	0.10	2.0			
30	NO. 58	20.000	0.4	0.30	6.0			
31	NO. 59	20.000	0.4	0.40	8.0			
32	NO. 60	20.000	0.2	0.30	6.0			
33	NO. 61	20.000	0.2	0.20	4.0			
34	NO. 62	20.000	0.4	0.30	6.0			
35	NO. 63	20.000	0.2	0.30	6.0			
36	NO. 64	20.000	0.1	0.15	3.0			
37	NO. 65	20.000	0.2	0.15	3.0			
38	NO. 66	20.000	0.2	0.20	4.0			
39	NO. 67	20.000	0.1	0.15	3.0			
40	NO. 68	20.000	0.2	0.15	3.0			
41	NO. 69	20.000	0.2	0.20	4.0			
42	NO. 69+6.661	6.661	0.0	0.10	0.7			
	計				183.3			

【本線:No.32～No.70】整形仕上げ

番号	測点	距離	切土法長（左）			切土法長（右）		
			法長	平均法長	法面積	法長	平均法長	法面積
		m	m	m	m2	m	m	m2
31	NO. 26	0.000	0.0			0.0		
32	NO. 27	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
33	NO. 28	20.000	0.0	0.00	0.0	0.9	0.45	9.0
34	NO. 29	20.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.60	12.0
35	NO. 30	20.000	0.0	0.00	0.0	0.8	0.55	11.0
36	NO. 31	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.40	8.0
1	NO. 32	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
2	NO. 33	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
3	NO. 34	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
4	NO. 35	20.000	0.1	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0
5	NO. 35+01.661	1.661	0.1	0.10	0.2	0.0	0.00	0.0
6	NO. 36	18.339	0.0	0.05	0.9	0.0	0.00	0.0
7	NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	2.0
8	NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	2.0
9	NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
10	NO. 39+10.550	10.550	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
12	NO. 40(橋梁設計)	9.450	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	0.9
13	NO. 41(橋梁設計)	20.000	0.1	0.05	1.0	0.0	0.10	2.0
14	NO. 42(橋梁設計)	20.000	0.3	0.20	4.0	0.0	0.00	0.0
15	NO. 43(橋梁設計)	20.000	0.0	0.15	3.0	0.0	0.00	0.0
16	NO. 44	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
17	NO. 45	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
18	NO. 46	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
19	NO. 47	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
20	NO. 48	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
21	NO. 49	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
22	NO. 50	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
23	NO. 51	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
24	NO. 52	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
25	NO. 53	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
26	NO. 54	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
27	NO. 55	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
28	NO. 56	20.000	0.0	0.00	0.0	0.6	0.30	6.0
29	NO. 57	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.30	6.0
30	NO. 58	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
31	NO. 59	20.000	0.5	0.25	5.0	0.0	0.00	0.0
32	NO. 60	20.000	1.2	0.85	17.0	1.0	0.50	10.0
33	NO. 61	20.000	0.8	1.00	20.0	0.0	0.50	10.0
34	NO. 62	20.000	0.6	0.70	14.0	0.0	0.00	0.0
35	NO. 63	20.000	0.0	0.30	6.0	0.0	0.00	0.0
36	NO. 64	20.000	0.1	0.05	1.0	0.5	0.25	5.0
37	NO. 65	20.000	0.6	0.35	7.0	0.0	0.25	5.0
38	NO. 66	20.000	0.0	0.30	6.0	0.0	0.00	0.0
39	NO. 67	20.000	0.6	0.30	6.0	0.0	0.00	0.0
40	NO. 68	20.000	0.4	0.50	10.0	0.0	0.00	0.0
41	NO. 69	20.000	0.0	0.20	4.0	0.0	0.00	0.0
42	NO. 69+6.661	6.661	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
	小 計				106.1			88.9
	左右合計							195.0

【本線:No.32～No.70】整形仕上げ

番号	測点	距離	盛土法長（左）			盛土法長（右）		
			法長	平均法長	土量	法長	平均法長	土量
		m	m	m2	m3	m	m2	m3
31	NO. 26	0.000	12.1			13.2		
32	NO. 27	20.000	9.4	10.75	215.0	13.4	13.30	266.0
33	NO. 28	20.000	0.0	4.70	94.0	12.2	12.80	256.0
34	NO. 29	20.000	1.8	0.90	18.0	9.0	10.60	212.0
35	NO. 30	20.000	1.5	1.65	33.0	8.6	8.80	176.0
36	NO. 31	20.000	0.9	1.20	24.0	5.1	6.85	137.0
1	NO. 32	20.000	13.1	7.00	140.0	7.0	6.05	121.0
2	NO. 33	20.000	12.9	13.00	260.0	9.6	8.30	166.0
3	NO. 34	20.000	12.6	12.75	255.0	9.9	9.75	195.0
4	NO. 35	20.000	12.1	12.35	247.0	13.2	11.55	231.0
5	NO. 35+01.661	1.661	12.0	12.05	20.0	12.8	13.00	21.6
6	NO. 36	18.339	11.5	11.75	215.5	12.4	12.60	231.1
7	NO. 37	20.000	11.2	11.35	227.0	11.9	12.15	243.0
8	NO. 38	20.000	10.6	10.90	218.0	11.3	11.60	232.0
9	NO. 39	20.000	10.4	10.50	210.0	10.8	11.05	221.0
10	NO. 39+10.550	10.550	10.2	10.30	108.7	10.5	10.65	112.4
12	NO. 40(橋梁設計)	9.450	10.0	10.10	95.4	9.9	10.20	96.4
13	NO. 41(橋梁設計)	20.000	1.1	5.55	111.0	1.2	5.55	111.0
14	NO. 42(橋梁設計)	20.000	1.0	1.05	21.0	1.0	1.10	22.0
15	NO. 43(橋梁設計)	20.000	8.5	4.75	95.0	8.6	4.80	96.0
16	NO. 44	20.000	8.0	8.25	165.0	8.1	8.35	167.0
17	NO. 45	20.000	7.4	7.70	154.0	7.4	7.75	155.0
18	NO. 46	20.000	6.7	7.05	141.0	7.2	7.30	146.0
19	NO. 47	20.000	6.1	6.40	128.0	6.7	6.95	139.0
20	NO. 48	20.000	5.6	5.85	117.0	6.1	6.40	128.0
21	NO. 49	20.000	5.3	5.45	109.0	5.7	5.90	118.0
22	NO. 50	20.000	4.8	5.05	101.0	5.7	5.70	114.0
23	NO. 51	20.000	5.6	5.20	104.0	6.1	5.90	118.0
24	NO. 52	20.000	5.9	5.75	115.0	6.8	6.45	129.0
25	NO. 53	20.000	6.9	6.40	128.0	7.3	7.05	141.0
26	NO. 54	20.000	7.6	7.25	145.0	7.6	7.45	149.0
27	NO. 55	20.000	8.6	8.10	162.0	8.3	7.95	159.0
28	NO. 56	20.000	9.2	8.90	178.0	7.5	7.90	158.0
29	NO. 57	20.000	10.0	9.60	192.0	8.1	7.80	156.0
30	NO. 58	20.000	9.3	9.65	193.0	8.9	8.50	170.0
31	NO. 59	20.000	9.8	9.55	191.0	9.5	9.20	184.0
32	NO. 60	20.000	10.2	10.00	200.0	10.3	9.90	198.0
33	NO. 61	20.000	11.2	10.70	214.0	11.4	10.85	217.0
34	NO. 62	20.000	12.2	11.70	234.0	12.3	11.85	237.0
35	NO. 63	20.000	13.3	12.75	255.0	3.6	7.95	159.0
36	NO. 64	20.000	14.1	13.70	274.0	3.6	3.60	72.0
37	NO. 65	20.000	14.7	14.40	288.0	3.6	3.60	72.0
38	NO. 66	20.000	15.9	15.30	306.0	2.7	3.15	63.0
39	NO. 67	20.000	16.2	16.05	321.0	1.8	2.25	45.0
40	NO. 68	20.000	17.4	16.80	336.0	3.6	2.70	54.0
41	NO. 69	20.000	12.8	15.10	302.0	11.5	7.55	151.0
42	NO. 69+6.661	6.661	0.0	6.40	42.6	0.0	5.75	38.3
	小 計				7,703.2			6,783.8
	左右合計							14,487.0

【本線：No. 32～No. 70】 法面工

番号	測点	距離	種子散布 (左)			種子散布 (右)		
			法長	平均法長	法面積	法長	平均法長	法面積
		m	m	m	m2	m	m	m2
31	NO. 26	0.000	0.0			0.0		
32	NO. 27	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
33	NO. 28	20.000	0.0	0.00	0.0	0.9	0.45	9.0
34	NO. 29	20.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.60	12.0
35	NO. 30	20.000	0.0	0.00	0.0	0.8	0.55	11.0
36	NO. 31	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.40	8.0
1	NO. 32	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
2	NO. 33	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
3	NO. 34	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
4	NO. 35	20.000	0.1	0.05	1.0	0.0	0.00	0.0
5	NO. 35+01.661	1.661	0.1	0.10	0.2	0.0	0.00	0.0
6	NO. 36	18.339	0.0	0.05	0.9	0.0	0.00	0.0
7	NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	2.0
8	NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	2.0
9	NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
10	NO. 39+10.550	10.550	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
12	NO. 40(橋梁設計)	9.450	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	0.9
13	NO. 41(橋梁設計)	20.000	0.1	0.05	1.0	0.0	0.10	2.0
14	NO. 42(橋梁設計)	20.000	0.3	0.20	4.0	0.0	0.00	0.0
15	NO. 43(橋梁設計)	20.000	0.0	0.15	3.0	0.0	0.00	0.0
16	NO. 44	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
17	NO. 45	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
18	NO. 46	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
19	NO. 47	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
20	NO. 48	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
21	NO. 49	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
22	NO. 50	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
23	NO. 51	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
24	NO. 52	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
25	NO. 53	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
26	NO. 54	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
27	NO. 55	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
28	NO. 56	20.000	0.0	0.00	0.0	0.6	0.30	6.0
29	NO. 57	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.30	6.0
30	NO. 58	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
31	NO. 59	20.000	0.5	0.25	5.0	0.0	0.00	0.0
32	NO. 60	20.000	1.2	0.85	17.0	1.0	0.50	10.0
33	NO. 61	20.000	0.8	1.00	20.0	0.0	0.50	10.0
34	NO. 62	20.000	0.6	0.70	14.0	0.0	0.00	0.0
35	NO. 63	20.000	0.0	0.30	6.0	0.0	0.00	0.0
36	NO. 64	20.000	0.1	0.05	1.0	0.5	0.25	5.0
37	NO. 65	20.000	0.6	0.35	7.0	0.0	0.25	5.0
38	NO. 66	20.000	0.0	0.30	6.0	0.0	0.00	0.0
39	NO. 67	20.000	0.6	0.30	6.0	0.0	0.00	0.0
40	NO. 68	20.000	0.4	0.50	10.0	0.0	0.00	0.0
41	NO. 69	20.000	0.0	0.20	4.0	0.0	0.00	0.0
42	NO. 69+6.661	6.661	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
	小 計				106.1			88.9
	左右合計							195.0

【本線：No. 32～No. 70】 法面工

番号	測点	距離	種子散布 (左)			種子散布 (右)		
			法長	平均法長	法面積	法長	平均法長	法面積
		m	m2	m2	m3	m2	m2	m3
31	NO. 26	0.000	12.1			13.2		
32	NO. 27	20.000	9.4	10.75	215.0	13.4	13.30	266.0
33	NO. 28	20.000	0.0	4.70	94.0	12.2	12.80	256.0
34	NO. 29	20.000	1.8	0.90	18.0	9.0	10.60	212.0
35	NO. 30	20.000	1.5	1.65	33.0	8.6	8.80	176.0
36	NO. 31	20.000	0.9	1.20	24.0	5.1	6.85	137.0
1	NO. 32	20.000	13.1	7.00	140.0	7.0	6.05	121.0
2	NO. 33	20.000	12.9	13.00	260.0	9.6	8.30	166.0
3	NO. 34	20.000	12.6	12.75	255.0	9.9	9.75	195.0
4	NO. 35	20.000	12.1	12.35	247.0	13.2	11.55	231.0
5	NO. 35+01.661	1.661	12.0	12.05	20.0	12.8	13.00	21.6
6	NO. 36	18.339	11.5	11.75	215.5	12.4	12.60	231.1
7	NO. 37	20.000	11.2	11.35	227.0	11.9	12.15	243.0
8	NO. 38	20.000	10.6	10.90	218.0	11.3	11.60	232.0
9	NO. 39	20.000	10.4	10.50	210.0	10.8	11.05	221.0
10	NO. 39+10.550	10.550	10.2	10.30	108.7	10.5	10.65	112.4
12	NO. 40(橋梁設計)	9.450	10.0	10.10	95.4	9.9	10.20	96.4
13	NO. 41(橋梁設計)	20.000	1.1	5.55	111.0	1.2	5.55	111.0
14	NO. 42(橋梁設計)	20.000	1.0	1.05	21.0	1.0	1.10	22.0
15	NO. 43(橋梁設計)	20.000	8.5	4.75	95.0	8.6	4.80	96.0
16	NO. 44	20.000	8.0	8.25	165.0	8.1	8.35	167.0
17	NO. 45	20.000	7.4	7.70	154.0	7.4	7.75	155.0
18	NO. 46	20.000	6.7	7.05	141.0	7.2	7.30	146.0
19	NO. 47	20.000	6.1	6.40	128.0	6.7	6.95	139.0
20	NO. 48	20.000	5.6	5.85	117.0	6.1	6.40	128.0
21	NO. 49	20.000	5.3	5.45	109.0	5.7	5.90	118.0
22	NO. 50	20.000	4.8	5.05	101.0	5.7	5.70	114.0
23	NO. 51	20.000	5.6	5.20	104.0	6.1	5.90	118.0
24	NO. 52	20.000	5.9	5.75	115.0	6.8	6.45	129.0
25	NO. 53	20.000	6.9	6.40	128.0	7.3	7.05	141.0
26	NO. 54	20.000	7.6	7.25	145.0	7.6	7.45	149.0
27	NO. 55	20.000	8.6	8.10	162.0	8.3	7.95	159.0
28	NO. 56	20.000	9.2	8.90	178.0	7.5	7.90	158.0
29	NO. 57	20.000	10.0	9.60	192.0	8.1	7.80	156.0
30	NO. 58	20.000	9.3	9.65	193.0	8.9	8.50	170.0
31	NO. 59	20.000	9.8	9.55	191.0	9.5	9.20	184.0
32	NO. 60	20.000	10.2	10.00	200.0	10.3	9.90	198.0
33	NO. 61	20.000	11.2	10.70	214.0	11.4	10.85	217.0
34	NO. 62	20.000	12.2	11.70	234.0	12.3	11.85	237.0
35	NO. 63	20.000	13.3	12.75	255.0	3.6	7.95	159.0
36	NO. 64	20.000	14.1	13.70	274.0	3.6	3.60	72.0
37	NO. 65	20.000	14.7	14.40	288.0	3.6	3.60	72.0
38	NO. 66	20.000	15.9	15.30	306.0	2.7	3.15	63.0
39	NO. 67	20.000	16.2	16.05	321.0	1.8	2.25	45.0
40	NO. 68	20.000	17.4	16.80	336.0	3.6	2.70	54.0
41	NO. 69	20.000	12.8	15.10	302.0	11.5	7.55	151.0
42	NO. 69+6.661	6.661	0.0	6.40	42.6	0.0	5.75	38.3
	小 計				7,703.2			6,783.8
	左右合計							14,487.0

4 1号、2号補強土壁工

アンカー補強土壁工

アンカー補強土壁工 数量総括表								
工事名：1号+2号補強土壁								L=83.654+51.594=135.248
名 称	規 格	数 量			単位	摘 要		
		1号補強土壁	2号補強土壁	合 計				
多数アンカー工								
本体部		532.4	122.2	654.6	m ²			
コーナー部		10.6	16.3	26.9	m ²			
壁面材組立・設置工		543.0	138.5	681.5	m ²			
補強材取付工		3420.0	839.0	4259.0	m			
敷均し・締固め工		3197.3	664.9	3862.2	m ³			
壁面材背面排水層	クラシヤーラン 40-0mm	267.3	66.7	334.0	m ³			
基礎工								
コンクリート(本体部)	18-8-40-60%	6.7	4.1	10.8	m ³			
同上型枠(本体部)		33.5	20.6	54.1	m ²			
差筋	SD345 D13	56.7	39.8	96.5	kg			
笠コンクリート工		83.7	51.6	135.2	m			
コンクリート(調整部)	18-8-40-60%	24.2	18.8	43.0	m ³			
同上型枠		111.3	70.8	182.1	m ²			
均しコンクリート	18-8-40-60%	5.1	3.8	8.9	m ³			
同上型枠		8.5	5.1	13.6	m ²			
目地材	t=20mm	2.0	3.1	5.1	m ²	瀝青質板		
	t=10mm	5.8	4.7	10.5	m ²	瀝青質板		
足場工	吊足場	83.7	51.6	135.3	m	キャットウォーク		
	吊足場金具	57.0	41.0	98.0	セット			
排水工								
ドレーン材	単粒度砕石 5号	23.1	12.5	35.6	m ³			
吸出防止材	不織布 (t=1.5mm以上)	231.0	125.4	356.4	m ²			
集水管	φ=150mm	114.9	62.4	177.3	m	高密度ポリエチレン管(ダブル構造)		
基盤排水層	クラシヤーラン 40-0mm	251.8	118.6	370.4	m ³			
分離材	不織布 (t=1.5mm以上)	504.7	232.2	736.9	m ²			
作業土工								
床堀	標準	383.1	115.8	498.9	m ³			
埋戻し	W<1.0m	76.2	47.5	123.7	m ³			
残土処理		298.4	63.0	361.4	m ³	(補強土盛土へ流用)		

《アンカー補強土壁工》

《数量計算書》

1号補強土壁

アンカー補強土壁工 数量総括表					
工事名：1号補強土壁					L = 83.654 m
名 称	規 格		数 量	単位	摘 要
多数アンカー工					
本体部			532.4	m ²	
コーナー部			10.6	m ²	
壁面材組立・設置工			543.0	m ²	
補強材取付工			3420.0	m	
敷均し・締固め工			3197.3	m ³	
壁面材背面排水層	クラッシュラン 40-0mm		267.3	m ³	
基礎工					
コンクリート(本体部)	18-8-40-60%		6.7	m ³	
同上型枠(本体部)			33.5	m ²	
差筋	SD345 D13		56.7	kg	
笠コンクリート工					
コンクリート(調整部)	18-8-40-60%		24.2	m ³	
同上型枠			111.3	m ²	
均しコンクリート	18-8-40-60%		5.1	m ³	
同上型枠			8.5	m ²	
目地材	t=20mm		2.0	m ²	瀝青質板
	t=10mm		5.8	m ²	瀝青質板
足場工	吊足場		83.7	m	キャットウォーク
	吊足場金具		57.0	セット	
排水工					
ドレーン材	単粒度砕石 5号		23.1	m ³	
吸出防止材	不織布 (t=1.5mm以上)		231.0	m ²	
集水管	φ =150mm		114.9	m	高密度ポリエチレン管(ダブル構造)
基盤排水層	クラッシュラン 40-0mm		251.8	m ³	
分離材	不織布 (t=1.5mm以上)		504.7	m ²	
作業土工					
床堀	標準		383.1	m ³	
埋戻し	W<1.0m		76.2	m ³	
残土処理			298.4	m ³	

アンカー補強土壁工 部材数量表							
工事名：1号補強土壁							
名 称		形 状・寸 法	数 量	単位	備 考		
コンクリート製壁面材							
α T A	(1.500m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 1 5 0 0	270	枚	A=	405.000	(m ²)
α T B	(1.440m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 1 4 4 0	30	枚	A=	43.200	(m ²)
α T C	(1.440m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 1 4 4 0	30	枚	A=	43.200	(m ²)
α D A	(0.800m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 5 0 0	22	枚	A=	17.600	(m ²)
α D B	(0.745m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 4 4 0	3	枚	A=	2.235	(m ²)
α D C	(0.745m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 4 4 0	3	枚	A=	2.235	(m ²)
α U A	(0.700m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 5 0 0	23	枚	A=	16.100	(m ²)
α U B	(0.695m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 4 4 0	2	枚	A=	1.390	(m ²)
α U C	(0.695m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 4 4 0	2	枚	A=	1.390	(m ²)
補強材		小 計	385	枚	ΣA=	532.350	(m ²)
タイバー							
SN		M18 × 3 5 0 0	110	本	L=	385.0	(m)
SN		M18 × 4 0 0 0	110	本	L=	440.0	(m)
SN		M18 × 4 5 0 0	220	本	L=	990.0	(m)
SN		M18 × 5 0 0 0	110	本	L=	550.0	(m)
SN		M18 × 5 5 0 0	110	本	L=	605.0	(m)
SN		M20 × 3 0 0 0	110	本	L=	330.0	(m)
補強材		小 計	770	本	ΣL=	3300.0	(m)
メインプレート							
		t4.5 × 3 0 0 × 3 0 0 (M18)	660	枚			
		t4.5 × 3 0 0 × 3 0 0 (M20)	110	枚			
補強材		小 計	770	枚			
サブプレート							
		t4.5 × 7 5 × 7 5 (M18)	660	枚	M18のタイバーに適用		
		t4.5 × 7 5 × 7 5 (M20)	110	枚	M20のタイバーに適用		
補強材							
コネクター							
3.2S		t3.2 × 9 0	56	本	M18タイバーに適用		
3.2D		t3.2 × 4 4 0	604	本	M18タイバーに適用		
4.5S		t4.5 × 9 0	54	本	M20・M22タイバーに適用		
4.5D		t4.5 × 4 4 0	56	本	M20・M22タイバーに適用		
コンクリート製壁面材		小 計	770	本			
透水防砂材							
		t4.0 × s3000	357.5	m			
コンクリート製壁面材		小 計	357.5	m			
横目地材							
		t11 × s70 × 1380	330	枚			
コンクリート製壁面材		小 計	330	枚			

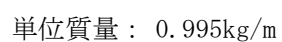
アンカー補強土壁工 部材数量表						
工事名：1号補強土壁						
名 称	形 状・寸 法	数 量	単位	備 考		
縦目地材						
T型（標準用）	7 0 × 5 0 × 1 0 0 0	20	本			
L型（端部用）	6 5 × 5 0 × 1 0 0 0	7	本			
	小 計	27	本			

アンカー補強土壁工 部材数量表(コーナー)									
工事名：1号補強土壁									
名 称		形 状・寸 法	数 量	単位	備 考				
マルチコーナー用壁面材									
MCFL $\theta=192^\circ$	(0.817m ²)	1 6 0 × 1 0 0 0 × 8 1 7	6	枚	A=	4.902	(m ²)		
MCFR $\theta=192^\circ$	(0.817m ²)	1 6 0 × 1 0 0 0 × 8 1 7	6	枚	A=	4.902	(m ²)		
MCUR $\theta=192^\circ$	(0.373m ²)	1 6 0 × 5 0 0 × 8 1 7	1	枚	A=	0.373	(m ²)		
MCDL $\theta=192^\circ$	(0.445m ²)	1 6 0 × 5 0 0 × 8 1 7	1	枚	A=	0.445	(m ²)		
補強材		小 計	14	枚	ΣA=	10.622	(m ²)		
タイバー									
SN		M18 × 3 5 0 0	4	本	L=	14.0	(m)		
SN		M18 × 4 0 0 0	4	本	L=	16.0	(m)		
SN		M18 × 4 5 0 0	8	本	L=	36.0	(m)		
SN		M18 × 5 0 0 0	4	本	L=	20.0	(m)		
SN		M18 × 5 5 0 0	4	本	L=	22.0	(m)		
SN		M20 × 3 0 0 0	4	本	L=	12.0	(m)		
補強材		小 計	28	本	ΣL=	120.0	(m)		
メインプレート									
		t4.5 × 3 0 0 × 3 0 0 (M18)	24	枚					
		t4.5 × 3 0 0 × 3 0 0 (M20)	4	枚					
補強材		小 計	28	枚					
サブプレート									
		t4.5 × 7 5 × 7 5 (M18)	24	枚	M18のタイバーに適用				
		t4.5 × 7 5 × 7 5 (M20)	4	枚	M20のタイバーに適用				
補強材		小 計	28	枚					
コネクター									
3.2S		t3.2 × 9 0	2	本	M18タイバーに適用				
3.2D		t3.2 × 4 4 0	22	本	M18タイバーに適用				
4.5S		t4.5 × 9 0	2	本	M20・M22タイバーに適用				
4.5D		t4.5 × 4 4 0	2	本	M20・M22タイバーに適用				
マルチコーナー用壁面材		小 計	28	本					
透水防砂材									
		t4.0 × s3000	19.5	m					
マルチコーナー用壁面材		小 計	19.5	m					
横目地材									
		t11 × s115 × 1380	6	枚					
マルチコーナー用壁面材		小 計	6	枚					
縦目地材									
L型(端部用)		65 × 50 × 1000	13	本					
		小 計	13	本					

[illegible]

[illegible]

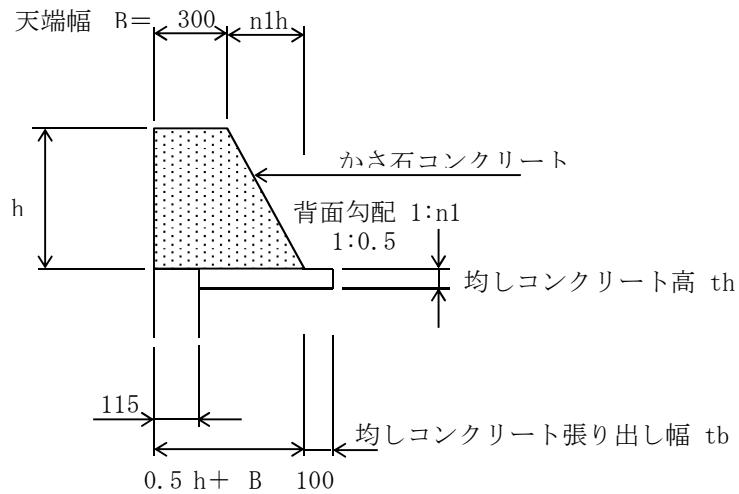
基礎工（基礎部差筋）



-33-

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 調整部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積： $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積： $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積： $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

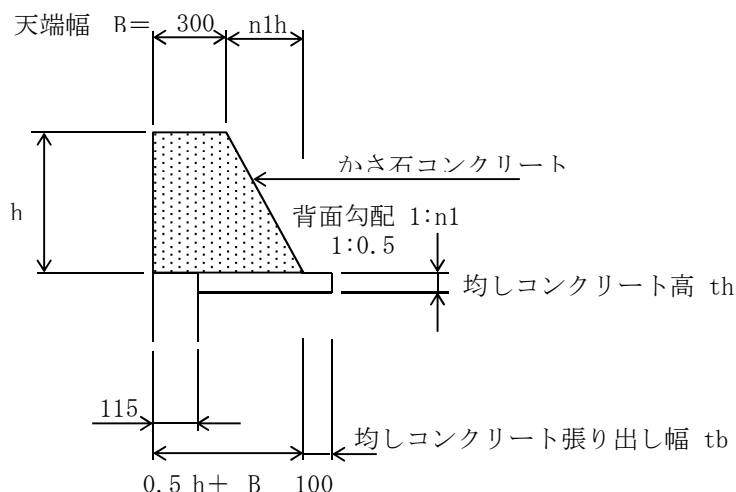
均し部型枠面積： $A = th$

目地材面積： $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(4) H=0.662 m (0.632 + 0.692) ÷ 2		
		(0.662 + $\sqrt{(0.438 + 0.110)}$) × 19.736	m ²	27.7
		(5) H=0.708 m (0.692 + 0.724) ÷ 2		
		(0.708 + $\sqrt{(0.501 + 0.125)}$) × 12.196	m ²	18.3
		(6) H=0.809 m (0.724 + 0.894) ÷ 2		
		(0.809 + $\sqrt{(0.654 + 0.164)}$) × 6.737	m ²	11.5
		L= 12.000(m) 合計	m ²	111.3
均し部コンクリート	18-8-40-60下	(1) H=0.504 m (0.495 + 0.512) ÷ 2		
		(0.252 + 0.300 - 0.015) × 0.100 × 5.513	m ³	0.3
		(2) H=0.542 m (0.512 + 0.572) ÷ 2		
		(0.271 + 0.300 - 0.015) × 0.100 × 19.736	m ³	1.1
		(3) H=0.602 m (0.572 + 0.632) ÷ 2		
		(0.301 + 0.300 - 0.015) × 0.100 × 19.736	m ³	1.2
		(4) H=0.662 m (0.632 + 0.692) ÷ 2		
		(0.331 + 0.300 - 0.015) × 0.100 × 19.736	m ³	1.2
		(5) H=0.708 m (0.692 + 0.724) ÷ 2		
		(0.354 + 0.300 - 0.015) × 0.100 × 12.196	m ³	0.8
		(6) H=0.809 m (0.724 + 0.894) ÷ 2		
		(0.405 + 0.300 - 0.015) × 0.100 × 6.737	m ³	0.5
		L= 83.654(m) 合計	m ³	5.1

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 調整部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積： $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積： $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積： $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

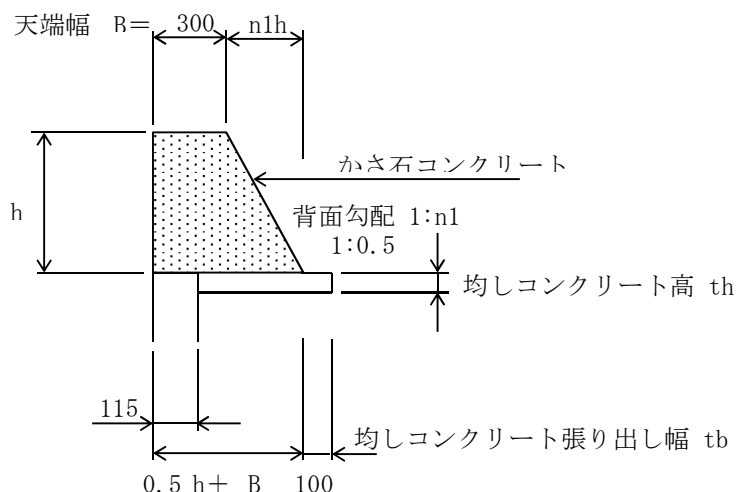
均し部型枠面積： $A = th$

目地材面積： $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
均し部型枠	無筋構造物	(1) 0.100 × 5.513	m ²	0.6
		(2) 0.100 × 19.736	m ²	2.0
		(3) 0.100 × 19.736	m ²	2.0
		(4) 0.100 × 19.736	m ²	2.0
		(5) 0.100 × 12.196	m ²	1.2
		(6) 0.100 × 6.737	m ²	0.7
		L= 83.654(m) 合計	m ²	8.5
目 地 材	t=20mm	(1) H=0.550 m		
		(0.300 + 0.575) × 0.550 ÷ 2	m ²	0.2
		(2) H=0.609 m		
		(0.300 + 0.605) × 0.609 ÷ 2	m ²	0.3
		(3) H=0.668 m		
		(0.300 + 0.634) × 0.668 ÷ 2	m ²	0.3
		(4) H=0.722 m		
		(0.300 + 0.661) × 0.722 ÷ 2	m ²	0.3
		(5) H=0.745 m		
		(0.300 + 0.673) × 0.745 ÷ 2	m ²	0.4

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 調整部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積: $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積: $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積: $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

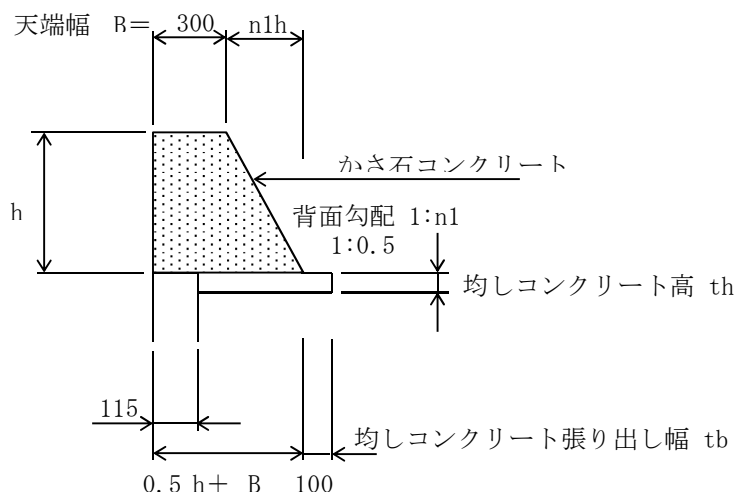
均し部型枠面積: $A = th$

目地材面積: $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(6) $H=0.893 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.747) \times 0.893 \div 2$	m^2	0.5
		合計	m^2	2.0
目 地 材	$t=10mm$	(1) $H=0.504 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.552) \times 0.504 \div 2$	m^2	0.2
		(2) $H=0.513 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.557) \times 0.513 \div 2$	m^2	0.2
		(3) $H=0.522 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.561) \times 0.522 \div 2$	m^2	0.2
		(4) $H=0.531 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.566) \times 0.531 \div 2$	m^2	0.2
		(5) $H=0.541 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.571) \times 0.541 \div 2$	m^2	0.2
		(6) $H=0.558 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.579) \times 0.558 \div 2$	m^2	0.2
		(7) $H=0.568 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.584) \times 0.568 \div 2$	m^2	0.3
		(8) $H=0.577 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.589) \times 0.577 \div 2$	m^2	0.3

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 調整部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積： $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積： $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積： $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

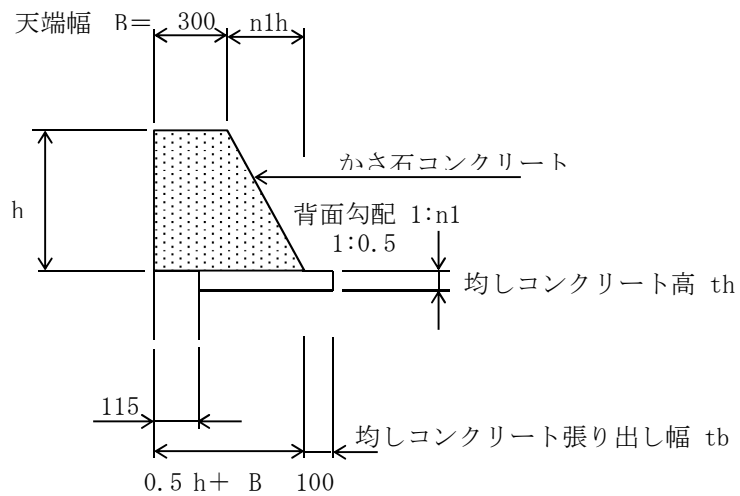
均し部型枠面積： $A = th$

目地材面積： $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(9) H=0.586 m		
		$(0.300 + 0.593) \times 0.586 \div 2$	m ²	0.3
		(10) H=0.595 m		
		$(0.300 + 0.598) \times 0.595 \div 2$	m ²	0.3
		(11) H=0.618 m		
		$(0.300 + 0.609) \times 0.618 \div 2$	m ²	0.3
		(12) H=0.627 m		
		$(0.300 + 0.614) \times 0.627 \div 2$	m ²	0.3
		(13) H=0.636 m		
		$(0.300 + 0.618) \times 0.636 \div 2$	m ²	0.3
		(14) H=0.645 m		
		$(0.300 + 0.623) \times 0.645 \div 2$	m ²	0.3
		(15) H=0.654 m		
		$(0.300 + 0.627) \times 0.654 \div 2$	m ²	0.3
		(16) H=0.676 m		
		$(0.300 + 0.638) \times 0.676 \div 2$	m ²	0.3
		(17) H=0.686 m		
		$(0.300 + 0.643) \times 0.686 \div 2$	m ²	0.3
		(18) H=0.694 m		
		$(0.300 + 0.647) \times 0.694 \div 2$	m ²	0.3

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 調整部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積: $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積: $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積: $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

均し部型枠面積: $A = th$

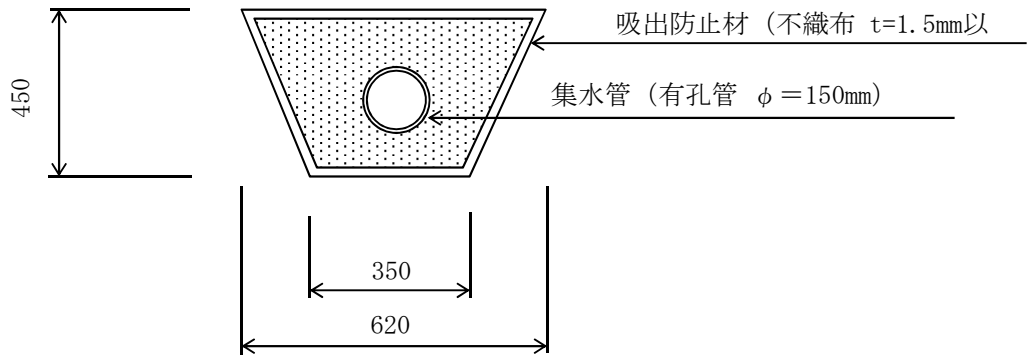
目地材面積: $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(19) $H=0.702 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.651) \times 0.702 \div 2$	m^2	0.3
		(20) $H=0.710 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.655) \times 0.710 \div 2$	m^2	0.3
		(21) $H=0.820 \text{ m}$		
		$(0.300 + 0.710) \times 0.820 \div 2$	m^2	0.4
		合計	m^2	5.8

[illegible]

数 量 計 算 書

排水工



1.0mあたりの数量

$$\begin{aligned} \text{ドレーン材: } V &= \{ (0.620 + 0.350) \times 0.450 \times 1/2 \} - (0.150/2)^2 \times \pi \\ &= 0.201 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{吸出防止材: } A &= (0.620 + 0.350 + 0.470 \times 2 + 0.100) \\ \text{(重ね代10cm)} &= 2.010 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\text{集水管: } L = 1.000 \text{ m}$$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		排水工延長		
		(縦断方向) (横断方向)		
		85.130 + 29.790		
		(総延長)		
		= 114.920 m		
ドレーン材	単粒度碎石 5号	0.201 × 114.920	m ³	23.1
吸出防止材	不織布 t=1.5mm以上	2.010 × 114.920	m ²	231.0
集水管	有孔管 φ=150mm	1.000 × 114.920	m	114.9

[illegible]

[illegible]

[illegible]

《アンカー補強土壁工》

《数量計算書》

2号補強土壁

アンカー補強土壁工 数量総括表

工事名：2号補強土壁

L = 51.594 m

名 称	規 格	数 量	単位	摘 要
多数アンカー工				
本体部		122.2	m ²	
コーナー部		16.3	m ²	
壁面材組立・設置工		138.5	m ²	
補強材取付工		839.0	m	
敷均し・締固め工		664.9	m ³	
壁面材背面排水層	クラッシュラン 40-0mm	66.7	m ³	
基礎工				
コンクリート(本体部)	18-8-40-60%	4.1	m ³	
同上型枠(本体部)		20.6	m ²	
差筋	SD345 D13	39.8	kg	
笠コンクリート工				
コンクリート(本体部)	18-8-40-60%	18.8	m ³	
同上型枠		70.8	m ²	
均しコンクリート	18-8-40-60%	3.8	m ³	
同上型枠		5.1	m ²	
目地材	t=20mm	3.1	m ²	瀝青質板
	t=10mm	4.7	m ²	瀝青質板
足場工	吊足場	51.6	m	キャットウォーク
	吊足場金具	41.0	セット	
排水工				
ドレーン材	単粒度碎石 5号	12.5	m ³	
吸出防止材	不織布(t=1.5mm以上)	125.4	m ²	
集水管	φ=150mm	62.4	m	高密度ポリエチレン管(ダブル構造)
基盤排水層	クラッシュラン 40-0mm	118.6	m ³	
分離材	不織布(t=1.5mm以上)	232.2	m ²	
作業土工				
床堀	標準	115.8	m ³	
床堀	W<1.0m	47.5	m ⁴	
残土処理		63.0	m ⁵	

アンカー補強土壁工 部材数量表

工事名：2号補強土壁

名 称	形 状・寸 法	数 量	単位	備 考
コンクリート製壁面材				
α T A (1.500m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 1 5 0 0	54	枚	A= 81.000 (m ²)
α T B (1.440m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 1 4 4 0	2	枚	A= 2.880 (m ²)
α T C (1.440m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 1 4 4 0	2	枚	A= 2.880 (m ²)
α D A (0.800m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 5 0 0	14	枚	A= 11.200 (m ²)
α U A (0.700m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 5 0 0	12	枚	A= 8.400 (m ²)
α U B (0.695m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 1 4 4 0	1	枚	A= 0.695 (m ²)
特α F T B (0.728m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 7 2 8	7	枚	A= 5.096 (m ²)
特α F T C (0.728m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 7 2 8	4	枚	A= 2.912 (m ²)
特α F T C (0.883m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 8 8 3	3	枚	A= 2.649 (m ²)
特α F T C (0.671m ²)	1 1 5 × 1 0 0 0 × 6 7 1	4	枚	A= 2.684 (m ²)
特α F D B (0.389m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 7 2 8	2	枚	A= 0.778 (m ²)
特α F U B (0.339m ²)	1 1 5 × 5 0 0 × 7 2 8	3	枚	A= 1.017 (m ²)
	小 計	108	枚	ΣA= 122.191 (m ²)
タイバー				
SN	M 1 8 × 2 5 0 0	68	本	L= 170.0 (m)
SN	M 1 8 × 3 0 0 0	60	本	L= 180.0 (m)
SN	M 1 8 × 3 5 0 0	40	本	L= 140.0 (m)
SN	M 1 8 × 4 0 0 0	52	本	L= 208.0 (m)
	小 計	220	本	ΣL= 698.0 (m)
メインプレート				
	t 4 . 5 × 3 0 0 × 3 0 0 (M18)	220	枚	
	小 計	220	枚	
サブプレート				
	t 4 . 5 × 7 5 × 7 5 (M18)	220	枚	M18のタイバーに適用
	小 計	220	枚	
コネクター				
3 . 2 S	t 3 . 2 × 9 0	72	本	M18タイバーに適用
3 . 2 D	t 3 . 2 × 4 4 0	148	本	M18タイバーに適用
	小 計	220	本	
透水防砂材				
	t 4 . 0 × s 3 0 0	94.0	m	
	小 計	94.0	m	
横目地材				
	t 1 1 × s 7 0 × 1 3 8 0	74	枚	
	小 計	74	枚	
縦目地材				
L 型 (端部用)	6 5 × 5 0 × 1 0 0 0	4	本	
	小 計	4	本	

アンカー補強土壁工 部材数量表(コーナー)

工事名：2号補強土壁

名 称	形 状・寸 法	数 量	単位	備 考
マルチコーナー用壁面材				
MCFL $\theta=171^\circ$ (0.831m ²)	1 6 0 × 1 0 0 0 × 8 3 1	1	枚	A= 0.831 (m ²)
MCFR $\theta=171^\circ$ (0.831m ²)	1 6 0 × 1 0 0 0 × 8 3 1	2	枚	A= 1.662 (m ²)
MCUL $\theta=171^\circ$ (0.373m ²)	1 6 0 × 5 0 0 × 8 3 1	1	枚	A= 0.373 (m ²)
MCDL $\theta=171^\circ$ (0.459m ²)	1 6 0 × 5 0 0 × 8 3 1	1	枚	A= 0.459 (m ²)
MCFL $\theta=176^\circ$ (0.828m ²)	1 6 0 × 1 0 0 0 × 8 2 8	3	枚	A= 2.484 (m ²)
MCFR $\theta=176^\circ$ (0.828m ²)	1 6 0 × 1 0 0 0 × 8 2 8	3	枚	A= 2.484 (m ²)
MCUR $\theta=176^\circ$ (0.373m ²)	1 6 0 × 5 0 0 × 8 2 8	1	枚	A= 0.373 (m ²)
MCDL $\theta=176^\circ$ (0.456m ²)	1 6 0 × 5 0 0 × 8 2 8	1	枚	A= 0.456 (m ²)
MCFL $\theta=98^\circ$ (0.895m ²)	1 6 0 × 1 0 0 0 × 8 9 5	3	枚	A= 2.685 (m ²)
MCFR $\theta=98^\circ$ (0.895m ²)	1 6 0 × 1 0 0 0 × 8 9 5	4	枚	A= 3.580 (m ²)
MCUL $\theta=98^\circ$ (0.373m ²)	1 6 0 × 5 0 0 × 8 9 5	1	枚	A= 0.373 (m ²)
MCDL $\theta=98^\circ$ (0.523m ²)	1 6 0 × 5 0 0 × 8 9 5	1	枚	A= 0.523 (m ²)
	小 計	22	枚	ΣA= 16.283 (m ²)
タイバー				
SN	M 1 8 × 2 5 0 0	12	本	L= 30.0 (m)
SN	M 1 8 × 3 0 0 0	12	本	L= 36.0 (m)
SN	M 1 8 × 3 5 0 0	10	本	L= 35.0 (m)
SN	M 1 8 × 4 0 0 0	10	本	L= 40.0 (m)
	小 計	44	本	ΣL= 141.0 (m)
メインプレート				
	t 4.5 × 3 0 0 × 3 0 0 (M18)	44	枚	
	小 計	44	枚	
サブプレート				
	t 4.5 × 7 5 × 7 5 (M18)	44	枚	M18のタイバーに適用
	小 計	44	枚	
コネクター				
3.2 S	t 3.2 × 9 0	12	本	M18タイバーに適用
3.2 D	t 3.2 × 4 4 0	32	本	M18タイバーに適用
	小 計	44	本	
透水防砂材				
	t 4.0 × s 3 0 0	24.5	m	
	小 計	24.5	m	
横目地材				
	t 1 1 × s 1 1 5 × 1 3 8 0	8	枚	
	小 計	8	枚	
縦目地材				
L型 (端部用)	6 5 × 5 0 × 1 0 0 0	19	本	
	小 計	19	本	

アンカー補強土壁工 部材数量表(コーナー)

工事名：2号補強土壁

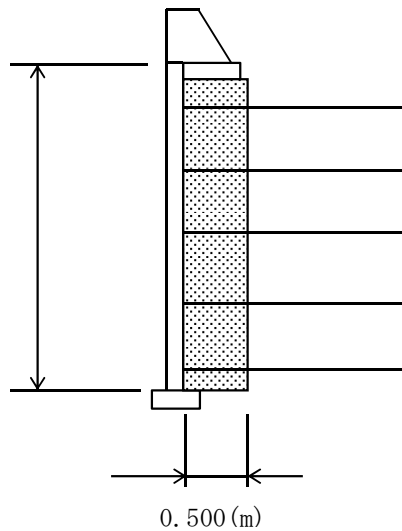
名 称	形 状・寸 法	数 量	単位	備 考
マルチコーナーホールド材				
MCH-A	(対応角度 90° ～ 105°)	8	個	
MCH-D	(対応角度 171° ～ 179°)	11	個	
	小 計	19	個	
ホールド材固定アングル				
	シングル用	6	個	
	ダブル用	32	個	
	小 計	38	個	

[illegible]

数 量 計 算 書

壁面材背面排水層

壁面面積S: 138.471(m²)



背面排水層 B : 0.500(m)
均しコンクリート厚 t : 0.100(m)
かさ石総延長 L : 51.594(m)

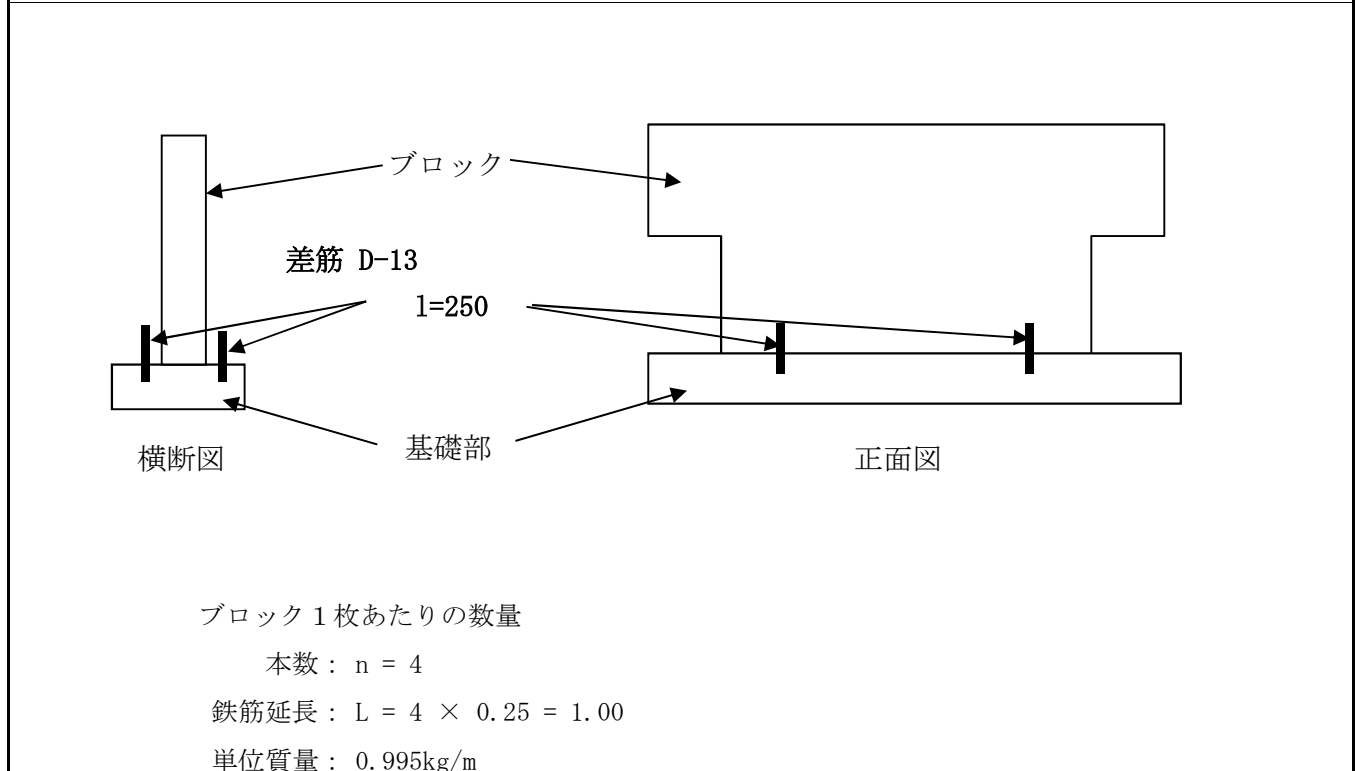
$$\text{碎石面積} : V = (S \times B) - (L \times t \times B)$$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
壁面材背面排水層	クラッシュラン 40-0mm	69.236 — 2.580	m ³	66.7

[illegible]

数 量 計 算 書

基礎工（基礎部差筋）

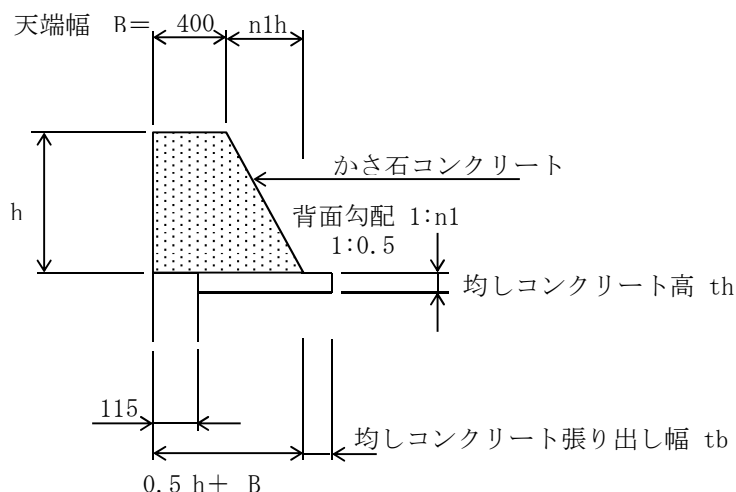


單位質量：0.995kg/m

[illegible]

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 本体部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積: $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積: $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積: $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

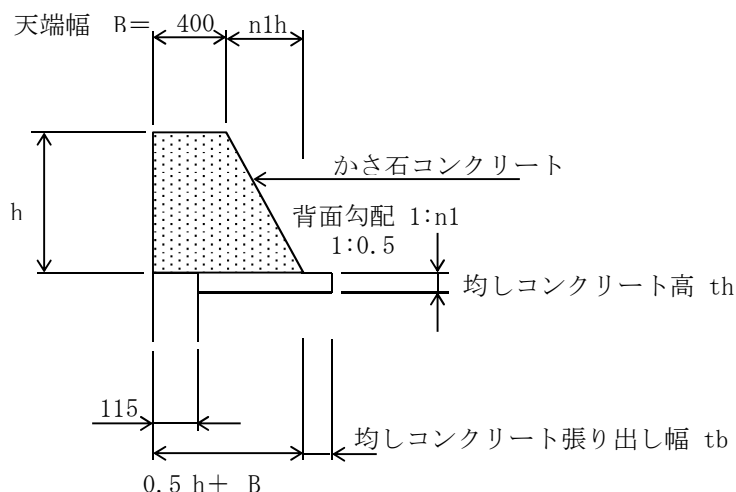
均し部型枠面積: $A = th$

目地材面積: $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート	18-8-40-60%	(1) H=0.631 m (0.623 + 0.638) ÷ 2		
		(0.400 + 0.716) × 0.631 ÷ 2 × 5.355	m ³	1.9
		(2) H=0.660 m (0.638 + 0.681) ÷ 2		
		(0.400 + 0.730) × 0.660 ÷ 2 × 14.876	m ³	5.5
		(3) H=0.686 m (0.681 + 0.691) ÷ 2		
		(0.400 + 0.743) × 0.686 ÷ 2 × 3.526	m ³	1.4
		(4) H=0.745 m (0.691 + 0.799) ÷ 2		
		(0.400 + 0.773) × 0.745 ÷ 2 × 1.113	m ³	0.5
		(5) H=0.361 m (0.299 + 0.423) ÷ 2		
		(0.400 + 0.581) × 0.361 ÷ 2 × 1.279	m ³	0.2
		(6) H=0.615 m (0.423 + 0.807) ÷ 2		
		(0.400 + 0.708) × 0.615 ÷ 2 × 4.616	m ³	1.6
		(7) H=0.596 m (0.307 + 0.885) ÷ 2		
		(0.400 + 0.698) × 0.596 ÷ 2 × 6.948	m ³	2.3
		(8) H=0.420 m (0.385 + 0.454) ÷ 2		
		(0.400 + 0.610) × 0.420 ÷ 2 × 0.828	m ³	0.2
		(9) H=0.621 m (0.454 + 0.787) ÷ 2		
		(0.400 + 0.711) × 0.621 ÷ 2 × 3.031	m ³	1.0
		(10) H=0.584 m (0.287 + 0.880) ÷ 2		
		(0.400 + 0.692) × 0.584 ÷ 2 × 5.397	m ³	1.7

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 本体部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積: $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積: $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2h^2)}$

均し部コンクリート体積: $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

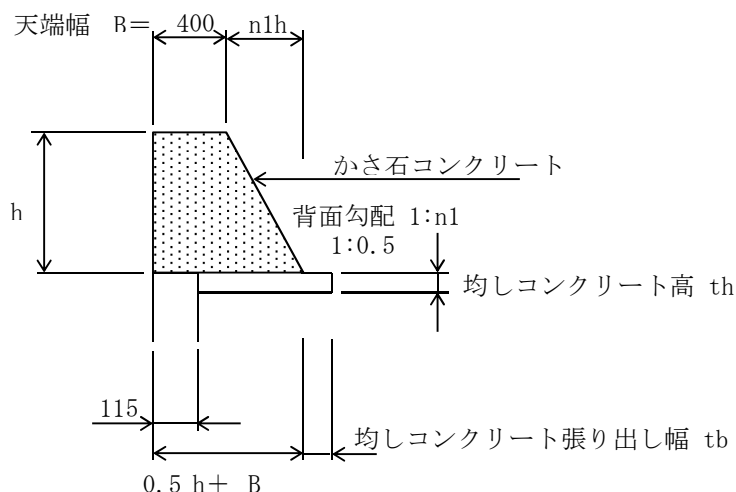
均し部型枠面積: $A = th$

目地材面積: $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(11) H=0.880 m (0.880 + 0.880) ÷ 2		
		(0.400 + 0.840) × 0.880 ÷ 2 × 2.234	m ³	1.2
		(12) H=0.880 m (0.880 + 0.880) ÷ 2		
		(0.400 + 0.840) × 0.880 ÷ 2 × 2.391	m ³	1.3
		L= 51.594(m) 合計	m ³	18.8
型枠	無筋構造物	(1) H=0.631 m (0.623 + 0.638) ÷ 2		
		(0.631 + $\sqrt{(0.398 + 0.100)}$) × 5.355	m ²	7.2
		(2) H=0.660 m (0.638 + 0.681) ÷ 2		
		(0.660 + $\sqrt{(0.436 + 0.109)}$) × 14.876	m ²	20.8
		(3) H=0.686 m (0.681 + 0.691) ÷ 2		
		(0.686 + $\sqrt{(0.471 + 0.118)}$) × 3.526	m ²	5.1
		(4) H=0.745 m (0.691 + 0.799) ÷ 2		
		(0.745 + $\sqrt{(0.555 + 0.139)}$) × 1.113	m ²	1.8
		(5) H=0.361 m (0.299 + 0.423) ÷ 2		
		(0.361 + $\sqrt{(0.130 + 0.033)}$) × 1.279	m ²	1.0
		(6) H=0.615 m (0.423 + 0.807) ÷ 2		
		(0.615 + $\sqrt{(0.378 + 0.095)}$) × 4.616	m ²	6.0
		(7) H=0.596 m (0.307 + 0.885) ÷ 2		
		(0.596 + $\sqrt{(0.355 + 0.089)}$) × 6.948	m ²	8.8

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 本体部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積： $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積： $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2h^2)}$

均し部コンクリート体積： $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

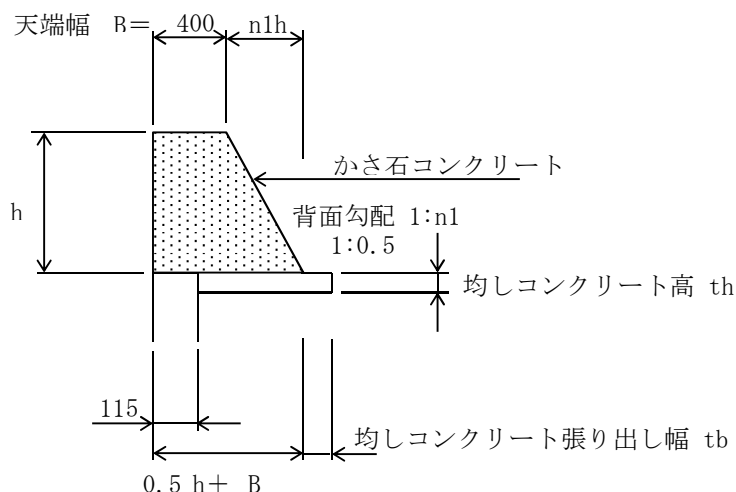
均し部型枠面積： $A = th$

目地材面積： $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(8) H=0.420 m (0.385 + 0.454) ÷ 2		
		(0.420 + $\sqrt{(0.176 + 0.044)}$) × 0.828	m ²	0.7
		(9) H=0.621 m (0.454 + 0.787) ÷ 2		
		(0.621 + $\sqrt{(0.386 + 0.096)}$) × 3.031	m ²	4.0
		(10) H=0.584 m (0.287 + 0.880) ÷ 2		
		(0.584 + $\sqrt{(0.341 + 0.085)}$) × 5.397	m ²	6.7
		(11) H=0.880 m (0.880 + 0.880) ÷ 2		
		(0.880 + $\sqrt{(0.774 + 0.194)}$) × 2.234	m ²	4.2
		(12) H=0.880 m (0.880 + 0.880) ÷ 2		
		(0.880 + $\sqrt{(0.774 + 0.194)}$) × 2.391	m ²	4.5
		L= 24.000(m) 合計	m ²	70.8
均し部コンクリート	18-8-40-60%	(1) H=0.631 m (0.623 + 0.638) ÷ 2		
		(0.316 + 0.400 - 0.015) × 0.100 × 5.355	m ³	0.4
		(2) H=0.660 m (0.638 + 0.681) ÷ 2		
		(0.330 + 0.400 - 0.015) × 0.100 × 14.876	m ³	1.1
		(3) H=0.686 m (0.681 + 0.691) ÷ 2		
		(0.343 + 0.400 - 0.015) × 0.100 × 3.526	m ³	0.3
		(4) H=0.745 m (0.691 + 0.799) ÷ 2		
		(0.373 + 0.400 - 0.015) × 0.100 × 1.113	m ³	0.1

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 本体部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積: $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積: $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積: $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

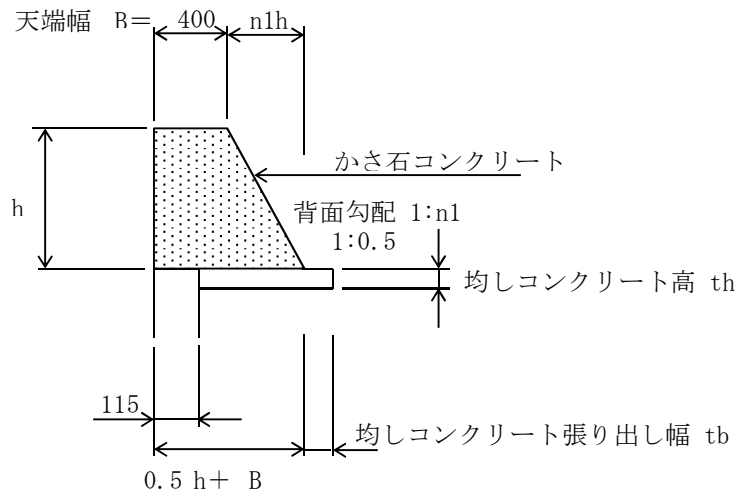
均し部型枠面積: $A = th$

目地材面積: $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(5) $H=0.361 \text{ m} \quad (0.299 + 0.423) \div 2$		
		$(0.181 + 0.400 - 0.015) \times 0.100 \times 1.279$	m^3	0.1
		(6) $H=0.615 \text{ m} \quad (0.423 + 0.807) \div 2$		
		$(0.308 + 0.400 - 0.015) \times 0.100 \times 4.616$	m^3	0.3
		(7) $H=0.596 \text{ m} \quad (0.307 + 0.885) \div 2$		
		$(0.298 + 0.400 - 0.015) \times 0.100 \times 6.948$	m^3	0.5
		(8) $H=0.420 \text{ m} \quad (0.385 + 0.454) \div 2$		
		$(0.210 + 0.400 - 0.015) \times 0.100 \times 0.828$	m^3	0.0
		(9) $H=0.621 \text{ m} \quad (0.454 + 0.787) \div 2$		
		$(0.311 + 0.400 - 0.015) \times 0.100 \times 3.031$	m^3	0.2
		(10) $H=0.584 \text{ m} \quad (0.287 + 0.880) \div 2$		
		$(0.292 + 0.400 - 0.015) \times 0.100 \times 5.397$	m^3	0.4
		(11) $H=0.880 \text{ m} \quad (0.880 + 0.880) \div 2$		
		$(0.440 + 0.400 - 0.015) \times 0.100 \times 2.234$	m^3	0.2
		(12) $H=0.880 \text{ m} \quad (0.880 + 0.880) \div 2$		
		$(0.440 + 0.400 - 0.015) \times 0.100 \times 2.391$	m^3	0.2
		$L= 51.594(\text{m}) \quad \text{合計}$	m^3	3.8
均し部型枠	無筋構造物	(1) 0.100×5.355	m^2	0.5
		(2) 0.100×14.876	m^2	1.5
		(3) 0.100×3.526	m^2	0.4

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 本体部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積： $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積： $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積： $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

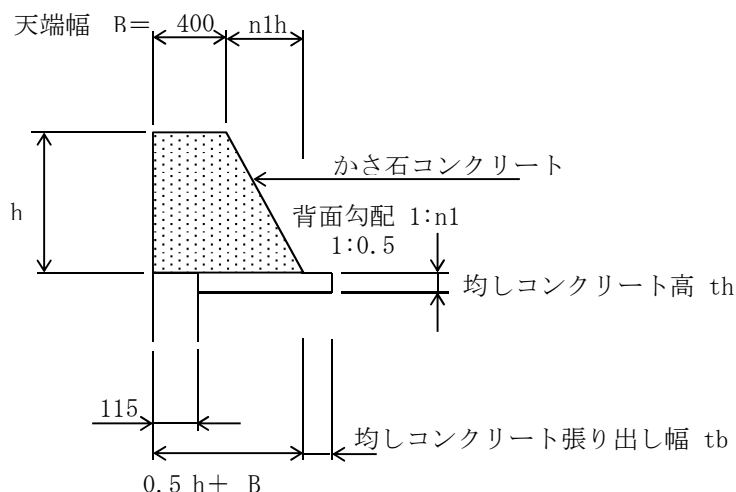
均し部型枠面積： $A = th$

目地材面積： $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(4) 0.100 × 1.113	m ²	0.1
		(5) 0.100 × 1.279	m ²	0.1
		(6) 0.100 × 4.616	m ²	0.5
		(7) 0.100 × 6.948	m ²	0.7
		(8) 0.100 × 0.828	m ²	0.1
		(9) 0.100 × 3.031	m ²	0.3
		(10) 0.100 × 5.397	m ²	0.5
		(11) 0.100 × 2.234	m ²	0.2
		(12) 0.100 × 2.391	m ²	0.2
		L= 51.594(m) 合計	m ²	5.1
目 地 材	t=20mm	(1) H=0.679 m		
		(0.400 + 0.740) × 0.679 ÷ 2	m ²	0.4
		(2) H=0.683 m		
		(0.400 + 0.742) × 0.683 ÷ 2	m ²	0.4
		(3) H=0.883 m		
		(0.400 + 0.842) × 0.883 ÷ 2	m ²	0.5
		(4) H=0.547 m		
		(0.400 + 0.674) × 0.547 ÷ 2	m ²	0.3
		(5) H=0.880 m		
		(0.400 + 0.840) × 0.880 ÷ 2	m ²	0.5

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 本体部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積: $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積: $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積: $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

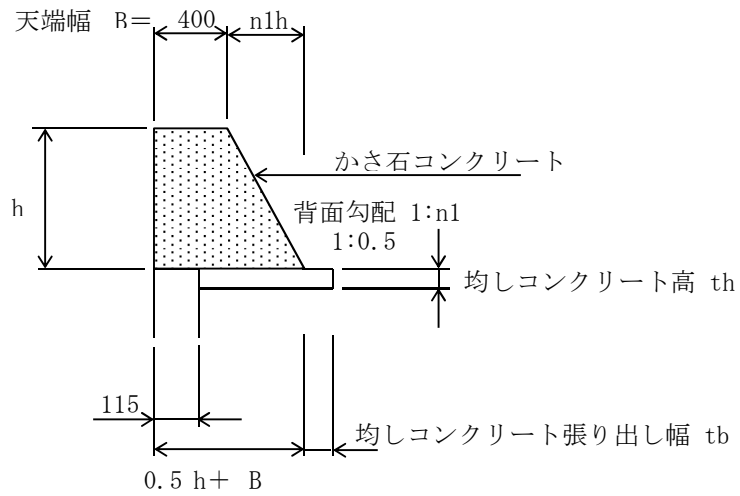
均し部型枠面積: $A = th$

目地材面積: $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(6) H=0.880 m		
		$(0.400 + 0.840) \times 0.880 \div 2$	m ²	0.5
		(7) H=0.880 m		
		$(0.400 + 0.840) \times 0.880 \div 2$	m ²	0.5
		合計	m ²	3.1
目 地 材	t=10mm	(1) H=0.635 m		
		$(0.400 + 0.718) \times 0.635 \div 2$	m ²	0.4
		(2) H=0.644 m		
		$(0.400 + 0.722) \times 0.644 \div 2$	m ²	0.4
		(3) H=0.653 m		
		$(0.400 + 0.727) \times 0.653 \div 2$	m ²	0.4
		(4) H=0.662 m		
		$(0.400 + 0.731) \times 0.662 \div 2$	m ²	0.4
		(5) H=0.670 m		
		$(0.400 + 0.735) \times 0.670 \div 2$	m ²	0.4
		(6) H=0.799 m		
		$(0.400 + 0.800) \times 0.799 \div 2$	m ²	0.5
		(7) H=0.565 m		
		$(0.400 + 0.683) \times 0.565 \div 2$	m ²	0.3

数 量 計 算 書

笠コンクリート工 本体部



1.0mあたりの数量

コンクリート体積: $V = (B + n1h + B) \times h \div 2$

型枠面積: $A = h + \sqrt{(h^2 + n1^2 h^2)}$

均し部コンクリート体積: $V = (B + n1h + 0.1 - 0.115) \times h \div 2$

均し部型枠面積: $A = th$

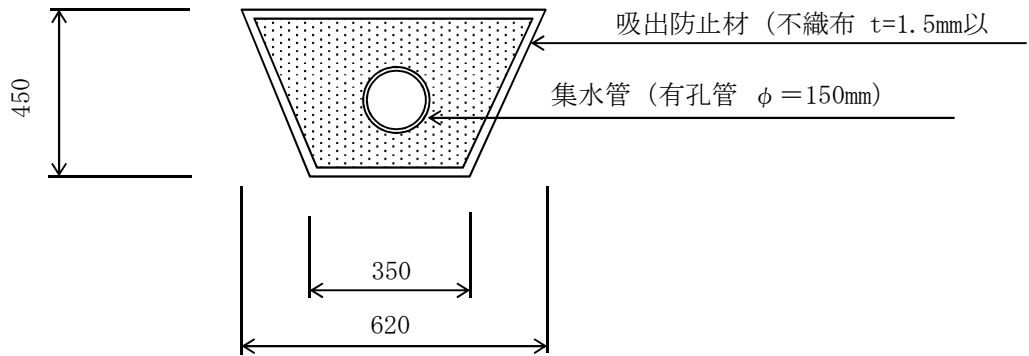
目地材面積: $A = (B + n1h + B) \times h \div 2$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		(8) H=0.807 m		
		$(0.400 + 0.804) \times 0.807 \div 2$	m ²	0.5
		(9) H=0.689 m		
		$(0.400 + 0.745) \times 0.689 \div 2$	m ²	0.4
		(10) H=0.787 m		
		$(0.400 + 0.794) \times 0.787 \div 2$	m ²	0.5
		(11) H=0.791 m		
		$(0.400 + 0.796) \times 0.791 \div 2$	m ²	0.5
		合計	m ²	4.7

[illegible]

数 量 計 算 書

排水工



1.0mあたりの数量

$$\begin{aligned} \text{ドレーン材: } V &= \{ (0.620 + 0.350) \times 0.450 \times 1/2 \} - (0.150/2)^2 \times \pi \\ &= 0.201 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{吸出防止材: } A &= (0.620 + 0.350 + 0.470 \times 2 + 0.100) \\ \text{(重ね代10cm)} &= 2.010 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\text{集水管: } L = 1.000 \text{ m}$$

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量
		排水工延長		
		(縦断方向) (横断方向)		
		48.330 + 14.050		
		(総延長)		
		= 62.380 m		
ドレーン材	単粒度碎石 5号	0.201 × 62.380	m ³	12.5
吸出防止材	不織布 t=1.5mm以上	2.010 × 62.380	m ²	125.4
集水管	有孔管 φ=150mm	1.000 × 62.380	m	62.4

[illegible]

[illegible]

[illegible]

5 3号補強土壁工

ジオテキスタイル工（鋼製型枠工法）

3号補強盛土工 数量総括表

本線部 (1 : 0.6) + 小口部 (1 : 0.0)

項 目		単位	設計数量			備 考
			本線部 (1 : 0.6)	小口部 (1 : 0.0)	合計	
壁面 面積	直高面積	m ²	261.8	17.5	279.3	CAD計測
ジオ グリ ッド	補強材 33.0 kN/m	m ²	264.6		264.6	
	補強材 42.0 kN/m	m ²	1058.4	40.8	1099.2	
	補強材 24.0 kN/m	m ²		20.4	20.4	
	補強材 54.0 kN/m	m ²		61.2	61.2	
	計				1445.4	
	壁面強化材	m ²	333.0	25.5	358.5	
壁面 材	のり面形成材料 (1 : 0.6) 鋼製型枠	set	234.0		234.0	2.0m幅×0.6m高さ 中間材、植生シート含む
	のり面形成材料 (1 : 0.0) 鋼製型枠	set		18.0	18.0	2.0m幅×0.6m高さ 中間材、植生シート含む
	天端用 天端型枠B型	set	33.0		33.0	2.0m幅 Uクリップ、接続材含む
	天端型枠用材料 型枠安定材 (10 kN/m)	m ²	99.0		99.0	L=1.5m
	のり面形成材料 部材 連結コイル (補正分)	本	24.0	2.0	26.0	型枠数×10%
部 材	型枠用 固定用杭	本	264.0	10.0	274.0	
	ジオ グリッド用 仮留用杭	本	1066.0	70.0	1136.0	
	連結材 RE接続材	本	56.0	5.0	61.0	補強材合計/30 端尺分を計上
排 水 材	排水材 PP製不織布 t = 3.0mm	m ²	534.6		534.6	
暗 渠 排 水 管	無孔管 S A-150D	m	23.6		23.6	横断部 径150mm
	溝付有孔管 S D-150A	m	66.0		66.0	縦断部 径150mm
	T字チーゾ チーゾ継手	ヶ	2		2	径150mm
	エルボ 90° エルボ	ヶ	2		2	径150mm
	砕石	m ³	13.2		13.2	
	吸出防止材	m ²	132.7		132.7	
排 水 材	砕石	m ³	213.8		213.8	
	壁面材組立工	m ²	261.8	17.5	279.3	
	搬出し、敷均し、締固め (補強領域内)	m ³	1200.0		1200.0	

補強盛土工 数量総括表

本線部 (1 : 0.6)

項 目		単位	設計数量		備 考
			本線部 (1 : 0.6)	合計	
壁面積	直高面積	m ²	261.8	261.8	CAD計測
ジオグリッド	補強材 33.0 kN/m	m ²	264.6	264.6	
	補強材 42.0 kN/m	m ²	1058.4	1058.4	
	壁面強化材	m ²	333.0	333.0	
壁面材	のり面形成材料 (1 : 0.6) 鋼製型枠	set	234.0	234.0	2.0m幅×0.6m高さ 中間材、植生シート含む
	天端用 天端型枠B型	set	33.0	33.0	2.0m幅 Uクリップ、接続材含
	天端型枠用材料 型枠安定材 (10 kN/m)	m ²	99.0	99.0	L=1.5m
	のり面形成材料 部材 連結コイル (補正分)	本	24.0	24.0	型枠数×10%
部材	型枠用 固定用杭	本	264.0	264.0	
	ジオ グリッド用 仮留用杭	本	1066.0	1066.0	
	連結材 RE接続材	本		56.0	補強材合計/30 端尺分を計上
排水材	排水材 PP製不織布 t = 3.0mm	m ²	534.6	534.6	
暗渠排水管	無孔管 S A-150D	m	23.6	23.6	横断部 径150mm
	溝付有孔管 S D-150A	m	66.0	66.0	縦断部 径150mm
	T字チーズ チーズ継手	ヶ	2	2	径150mm
	エルボ 90° エルボ	ヶ	2	2	径150mm
	碎石	m ³	13.2	13.2	
	吸出し防止材 不織布t=1.5mm以上	m ²	132.7	132.7	径150mm
排水材 基盤	碎石	m ³	213.8	213.8	

補強材合計数量

1656.0 m²

数量計算書

本線部 (1:0.6)

種算断面No.		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	実数量	実数量
層別補強材長 (m)	1	2	5.4	2	5.4	2	5.4	2	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4
	2	2	5.4	2	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4
	3	3	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4
	4	3	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4						
	5	3	5.4	3	5.4	3	5.4	3	5.4						
	6														
	7														
	8														
	9														
	10														
	11														
	12														
	13														
	14														
	15														
	16														
	17														
	18														
	19														
	20														
計	33.0 kN/m	2	10.8	2	10.8	2	10.8	2	5.4	2	5.4	2	5.4	2	5.4
	42.0 kN/m	3	16.2	3	16.2	3	16.2	3	16.2	3	16.2	3	16.2	3	16.2
壁面強化材 (枚数)		7	6	5	5	4	4	3	3	3	2	1	1		
層別排水材長 (m)	1	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4
	2	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4
	3														
	4														
	5														
計		10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	10.8	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4	5.4
区間長 (m)		2.0	5.0	6.0	5.0	5.0	6.0	4.0	3.0	8.0	12.0	8.0	2.0	66.0	66.0
鋼製型枠高 (m)	7.2	6.6	6.0	5.4	4.8	4.8	4.8	4.2	4.2	3.6	3.0	2.4	1.8		
	21.6	54.0	64.8	27.0	27.0	27.0	32.4	21.6	16.2					264.6	264.6
補強材面積 (㎡)		32.4	81.0	97.2	81.0	81.0	97.2	64.8	48.6	129.6	194.4	129.6	21.6	1058.4	1058.4
壁面強化材面積 (㎡)		21.0	45.0	45.0	37.5	30.0	36.0	18.0	13.5	36.0	36.0	12.0	3.0	333.0	333.0
排水材面積 (㎡)		21.6	54.0	64.8	54.0	54.0	64.8	43.2	16.2	43.2	64.8	43.2	10.8	534.6	534.6
鋼製型枠面積 (㎡)		14.4	33.0	36.0	27.0	24.0	28.8	16.8	12.6	28.8	36.0	19.2	3.6	280.2	280.2
天端型枠 (m)		2.0	5.0	6.0	5.0	5.0	6.0	4.0	3.0	8.0	12.0	8.0	2.0	66.0	66.0
型枠安定材 [L=1.5m] 面積		3.0	7.5	9.0	7.5	7.5	9.0	6.0	4.5	12.0	18.0	12.0	3.0	99.0	99.0
枠固定用杭 (本)		8	20	24	20	20	24	16	12	32	48	32	8	264.0	264.0
仮留用杭 (本)		52	120	132	100	90	108	64	48	112	144	80	16	1066.0	1066.0

壁面補強材の敷設長はL=1.5m

◆備考

標準枠 ⇒ 1.2㎡ ⇒ set

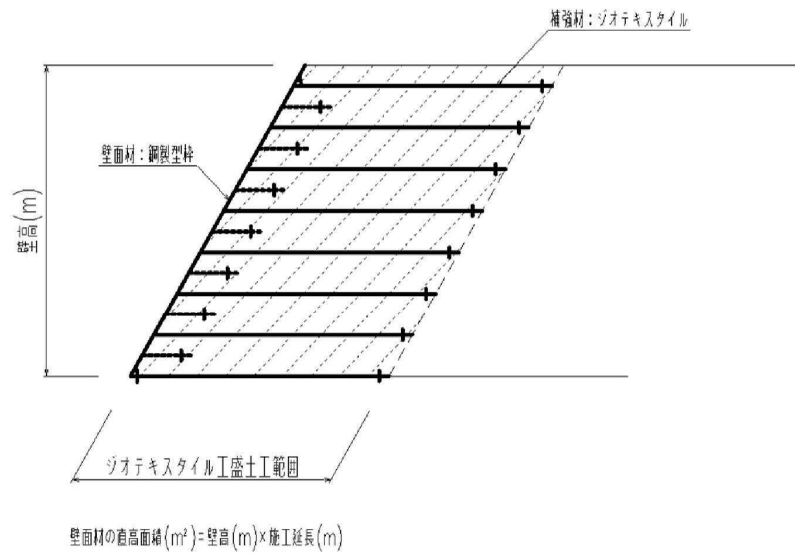
鋼製枠

暗渠排水工 数量計算書

本線部 (1:0.6)

細別	規格	計算式	単位	数量
暗渠排水工	φ 150無孔 (横断管)	L= 5.9 × 4 m 箇所	m	23.6
	φ 150有孔 (縦断管)	L= 66.0 m	m	66.0
	Tチーズ	N= 2	個	2
	90° エルボ	N= 2	個	2
	碎石	V= (0.62+0.35)/2×0.45×66.0 -(0.150/2) ² ×3.14×66.0	m ³	13.2
	吸出防止材	A= (0.62+0.35+0.45×1.044×2+0.10) ×6 重ね代10cm	m ²	132.7
基盤排水材	碎石 t=60cm	V= 66.0×5.4×0.6	m ³	213.8

撤出・敷均し・締固め工数量計算書



補強盛り土（基盤排水層含む）

展開図番号	①～⑫					合計
直高面積A	261.8					
敷設長L	5.4					
立積(A×L)	1413.8					
計						1413.8

(m³)

※直高面積はCAD計測で算出

$$\text{基盤排水層} \quad V = \frac{\text{延長} \times \text{敷設延長} \times \text{厚さ}}{1000} = \frac{66.0 \times 5.4 \times 0.6}{1000} = 213.8 \text{ m}^3$$

補強盛り土（基盤排水層除く）

$$V = 1413.8 - 213.8 = 1200.0 \text{ m}^3$$

補強土壁工 数量総括表

本線部（小口1：0.0）

項	目	単位	設計数量		備 考
			本線部（小口1：0.0）	合計	
壁 面 積	直高面積	m ²	17.5	17.5	CAD計測
ジ オ グ リ ッ ド	補強材 24.0 kN/m	m ²	20.4	20.4	
	補強材 42.0 kN/m	m ²	40.8	40.8	
	補強材 54.0 kN/m	m ²	61.2	61.2	
	壁面強化材	m ²	25.5	25.5	
壁 面 材	のり面形成材料（1：0.0） 鋼製型枠	s e t	18.0	18.0	2.0m幅×0.6m高さ 中間材、植生シート含む
	のり面形成材料 部材 連結コイル（補正分）	本	2.0	2.0	型枠数×10%
部 材	型枠用 固定用杭	本	10.0	10.0	
	ジオ グリッド用 仮留用杭	本	70.0	70.0	
	連結材 RE接続材	本		5.0	補強材合計/30 端尺分を計上

補強材合計数量 147.9 m²

数量計算書

本線部 (小口1:0.0)

積算断面No.		1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	13	実数量	実数量
層別補強材長 (m)	1	1	6.8	1	6.8	3	6.8	4	6.8	4	6.8					
	2	1	6.8	3	6.8	3	6.8	4	6.8							
	3	3	6.8	3	6.8	4	6.8									
	4	3	6.8	4	6.8	4	6.8									
	5	4	6.8	4	6.8											
	6	4	6.8													
	7															
	8															
	9															
	10															
	11															
	12															
	13															
	14															
	15															
	16															
	17															
	18															
	19															
	20															
計	24.0 kN/m	1	13.6	1	6.8	1		1	1							
	42.0 kN/m	3	13.6	3	13.6	3	13.6	3								
	54.0 kN/m	4	13.6	4	13.6	4	13.6	4	13.6	4	6.8					
壁面強化材 (枚数)		6	5	3	2	1										
区間長(m)		1.0	1.0	1.0	1.0	1.0									5.0	5.0
鋼製型枠高(m)		7.2	6.0	4.2	2.4	1.2										
補強材面積 (m ²)	24.0 kN/m	13.6	6.8												20.4	20.4
	42.0 kN/m	13.6	13.6	13.6											40.8	40.8
	54.0 kN/m	13.6	13.6	13.6	13.6	6.8									61.2	61.2
壁面強化材面積(m ²)		9.0	7.5	4.5	3.0	1.5									25.5	25.5
鋼製型枠面積(m ²)		7.2	6.0	4.2	2.4	1.2									21.0	21.0
枠固定用杭(本)		2	2	2	2	2									10.0	10.0
仮留用杭(本)		24	20	14	8	4									70.0	70.0

壁面補強材の敷設長はL=1.5m

◆備考

鋼製枠 標準枠 ⇒ 1.2m² ⇒ set

6 2号函渠補強土壁工

ジオテキスタイル工（鋼製型枠工法）

補強盛土工 数量総括表

本線部 (1 : 0.6)

項 目		単位	設計数量		備 考
			本線部 (1 : 0.6)	合計	
壁面積	直高面積	m ²	22.4	22.4	CAD計測
ジオグリッド	補強材				
	24.7kN/m	m ²	70.4	70.4	
	壁面強化材	m ²	28.5	28.5	
壁面材	のり面形成材料 (1 : 0.5) 鋼製型枠	set	20.5	20.5	2.0m幅×0.6m高さ 中間材、植生シート含む
部材	型枠用				
	固定用杭	本	41.0	41.0	
	ジオ グリッド用 仮留用杭	本	143.5	143.5	
	連結材				
	RE接続材	本			補強材合計/30 端尺分を計上
排水材	排水材				
	不織布 t = 3.0mm	m ²	25.6	25.6	
暗渠排水管	溝付有孔管				
	S D-150 A	m	12.5	12.5	
	碎石	m ³	2.5	2.5	
	吸出し防止材				
	不織布 t = 1.5mm以上	m ²	25.1	25.1	
排水基盤材	碎石	m ³	18.7	18.7	

壁面材組立工	m	22.4	22.4	
敷均し・締固め	m ³	53.0	53.0	
植生土のう	m ²	0.1	0.1	

ジオテキスタイル補強土壁工 数量総括表

工事名：2号函渠

L = 8.927 m

名 称	規 格	数 量	単位	摘 要
ジオテキスタイル補強土壁工				
本体部		22.400	m ²	直高面積
壁面材組立設置		22.400	m ²	
ジオテキスタイル敷設		70.4	m ²	
まき出し、敷均し、締固め		53.0	m ³	
植生土のう		0.1	m ²	
排水工				
ドレーン材	単粒度碎石 5号	2.513	m ³	
吸出防止材	不織布 t=1.5mm以上	25.125	m ²	
集水管	有孔管 φ=150mm	12.500	m	
基盤排水層	クラッシュラン 40～0mm	18.7	m ³	

※土工（切土、盛土）は、除く。

ジオテキスタイル補強土壁工 部材数量表

名 称	形 状・寸 法	数 量	単位	備 考
壁面材 鋼製型枠				
フラットパネルFP-T	H=840mm L=2000mm	16.0	Set	一般用（壁面勾配 1:0.5）
フラットパネルFP-TB	H=840mm L=2000mm	4.5	Set	基礎用（壁面勾配 1:0.5）
	合計	20.5	Set	
接続材	B=274mm L=925mm	41.0	本	
連結材				
連結ピン	φ=6.5mm	41	本	壁面材用
壁面支持材	φ=5.0mm L=700mm	61.5	本	
アンカーピン	D10 L=300mm	143.5	本	壁面・ジオテキスタイル
				82+61.5
植生シート	B=850mm	50	m	
植生土のう		3	袋	
壁面強化材				
ジオテキスタイル	EX-20	28.5	m ²	
補強材				
ジオテキスタイル	EX-40	70.4	m ²	
排水材				
長繊維不織布	t=3.0mm以上	25.6	m ²	

数 量 集 計 表

名 称	形 状・寸 法	単位	各区間数量集計				連結部		合計	設計数量	備 考
			本線部	折点部追加	曲線部追加	計	箇所数	面積(m ²)			
補強材関連											
壁面強化材	EX-20	m ²	28.5			28.5			28.5	28.5	
補強材	EX-40	m ²	70.4			70.4			70.4	70.4	
仮止め用アンカーピン		本	82.0			82.0			82.0		
排水材関連											
水平排水材	不織布 t=3.0mm	m ²	25.6			25.6			25.6	25.6	
壁面材関連											
FP-T		set	16.0			16.0			16.0		壁面材合計20.5+4.5
FP-TB		set	4.5			4.5			4.5		
連結ピン	φ=6.5mm	本	41.0			41.0			41.0		(16.0+4.5)*2
枠固定用アンカーピン		本	61.5			61.5			61.5		
植生シート		m	50.0			50.0			50.0		
土のう	27袋/m ²	袋	3.0			3.0			3.0		
施工数量集計											
壁面材組立設置		m ²	22.4			22.4			22.4		直面積
ジオテキスタイル敷設		m ²	70.4			70.4			70.4		壁面強化材含まず
まき出し、敷均し、締固め		m ³	53.0			53.0			53.0		
植生土のう設置		m ²	0.1			0.1			0.1		直面積
水平排水材	不織布 t=3.0mm	m ²	25.6			25.6			25.6		

補強材数量明細書

[illegible]

水平排水材および層厚管理材数量明細書

[illegible]

数量計算表(1)

区間番号		1		2		3		4		5								小計	
区間長 (m)		4.0		1.0		1.0		2.0		1.0									
補強材長 m	段数	種別	設計長	種別	設計長	種別	設計長	種別	設計長	種別	設計長	種別	設計長	種別	設計長	種別	設計長		
	1	-	1.5	EX-40	3.2	-	1.5	EX-40	3.2	-	1.5	EX-40	3.2						
	2	EX-40	3.2	-	1.5	EX-40	3.2	-	1.5	EX-40	3.2								
	3	-	1.5	EX-40	3.2	-	1.5	EX-40	3.2										
	4	EX-40	3.2	-	1.5	EX-40	3.2												
	5	-	1.5	EX-40	3.2														
	6	EX-40	3.2																
EX-40	長さ(m)	9.6		9.6		6.4		6.4		3.2		0.0		0.0		0.0			
	敷設面積(m ²)	38.4		9.6		6.4		12.8		3.2		0.0		0.0		0.0		70.4	
壁面強化材 EX-20	L=1.5(m)	(3段)	4.5	(2段)	3.0	(2段)	3.0	(1段)	1.5	(1段)	1.5								
	敷設面積(m ²)	18.0		3.0		3.0		3.0		1.5								28.5	
水平排水材	長さ(m)	(1段)	3.2	(1段)	3.2	(1段)	3.2	(1段)	3.2										
	敷設面積(m ²)	12.8		3.2		3.2		6.4										25.6	
層厚管理材	長さ(m)	(4段)	4.0	(3段)	3.0	(2段)	2.0	(1段)	1.0	(1段)	1.0								
	敷設面積(m ²)	16.0		3.0		2.0		2.0		1.0								24.0	
アンカーピン (本)		48.0		10.0		8.0		12.0		4.0								82.0	
壁面材	(m ²)	13.2		2.8		2.2		3.4		0.8									
	(セット)	(6段)	12.0	(5段)	2.5	(4段)	2.0	(3段)	3.0	(2段)	1.0							20.5	
枠固定用アンカーピン (本)		36.0		7.5		6.0		9.0		3.0								61.5	
植生シート (m)		28.0		6.0		5.0		8.0		3.0								50.0	
植生土のう	(m ²)			0.01		0.01		0.01											
	(袋)			1.0		1.0		1.0										3.0	

各数量計算式

アンカーピン : (補強材段数×4÷2.0m + 壁面強化材段数×4÷2.0m)×延長

壁面材 : 直高面積 段数×延長÷2.0m

枠固定用アンカーピン : 壁面材セット数×3

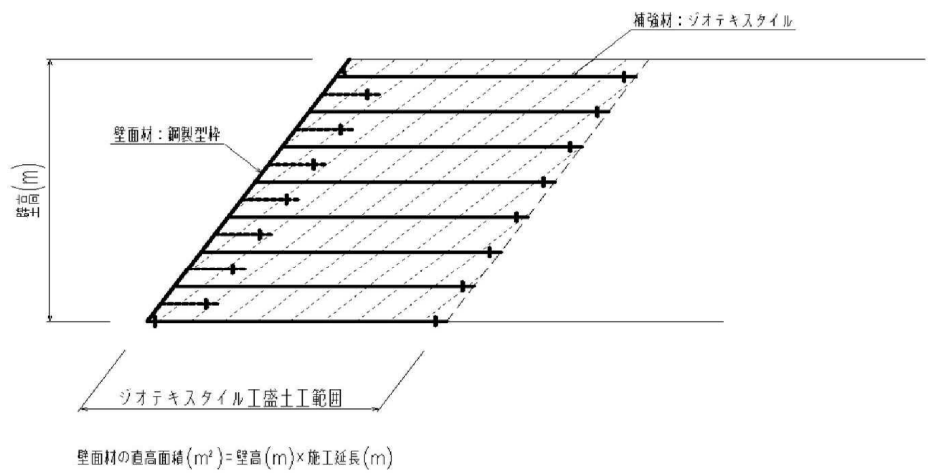
植生シート : 壁面材セット数×2 + 区間長

植生土のう : 直高面積 1.0m²当たり27袋

[illegible]

数 量 計 算 書									
基盤排水層				クラッシュラン 40～0mm					
数量計算表									
区間番号				距 離	敷設長	高さ	体積	単位	備 考
	1	～	5	8.927	4.2	0.50	18.7		

撤出・敷均し・締固め工数量計算書



補強盛り土（基盤排水層含む）

展開図番号						合計
直高面積A	22.4					
敷設長L	3.2					
立積(A×L)	71.7					
計						71.7

(m³)

※直高面積はCAD計測で算出

基盤排水層 V= 18.7 m3

補強盛土 V= 71.7-18.7= 53.0 m3

7 軽量盛土工

【田尻橋A1. A2＋柴山大橋A1】

数量總括表

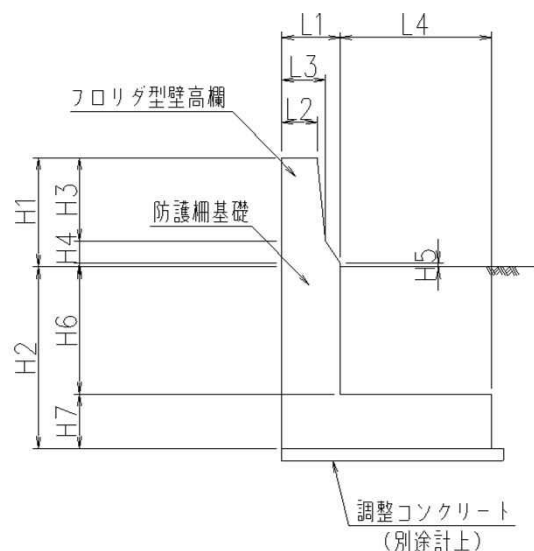
田尻橋A1・A2+柴山大橋A1

[illegible]

[illegible]

田尻橋 A1橋台側		数 量 計 算 書				1 式当り	
名 称	計 算 式					単位	数 量
《剛性防護柵基礎工》	延長						
	A1橋台左側	9.90	+	9.90	= 19.80 m		
	A1橋台右側	8.55	+	8.55	= 17.10 m		
				合 計	36.90 m	m	36.90

剛性防護柵基礎工



縦断延長	L =	100.000 m
たて壁高正面高	H 1 =	1.006 m
	(平均高)	
たて壁高背面高	H 2 =	1.900 m
	H 3 =	0.790 m
	H 4 =	0.180 m
	H 5 =	0.030 m
	H 6 =	1.500 m
たて壁幅	L 1 =	0.455 m
	L 2 =	0.250 m
	L 3 =	0.330 m
底板幅	L 4 =	1.145 m
底盤厚さ	H 7 =	0.400 m
鉄筋重量	W =	146.1 kg/m

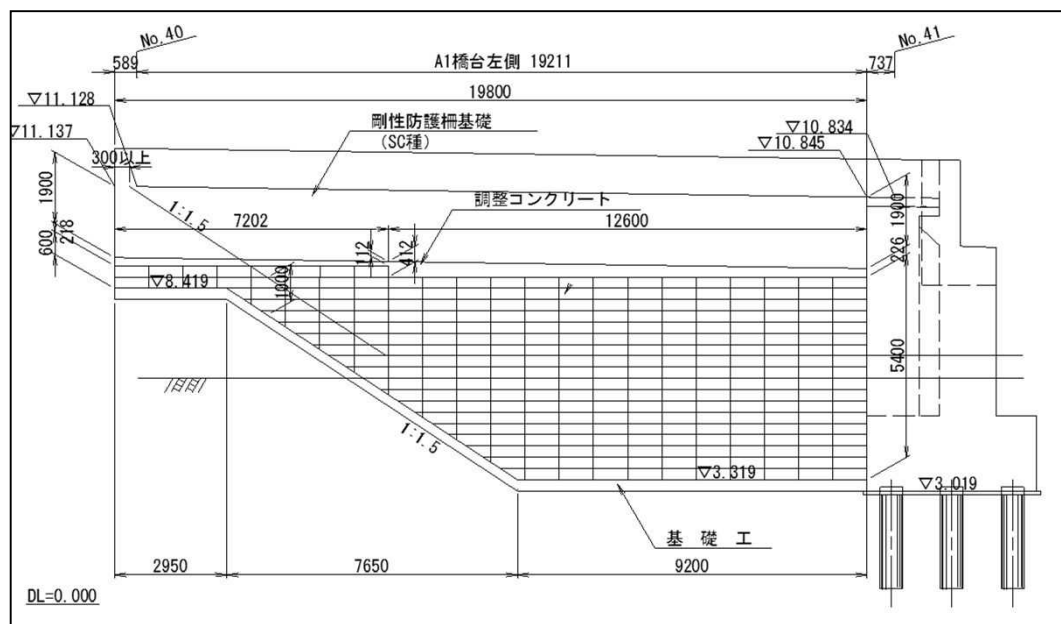
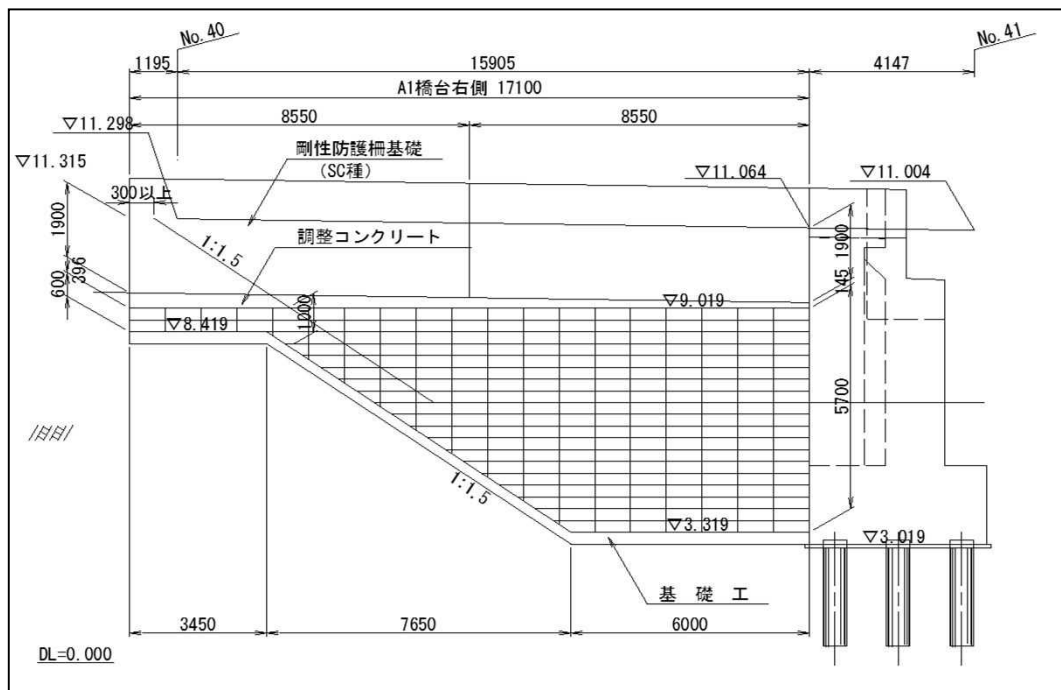
・コンクリート	=	{1/2(0.250 + 0.330) × 0.790	
(24-12-25(20)-55%)	+	1/2(0.330 + 0.455) × 0.180	
	+	0.455 × (0.030 + 1.900) + 1.145 × 0.400	
	}	× 100.000	
	=	163.590	= 163.59 m ³
・型 枠	=	(1.006 + 1.900 + 0.400 + 1.500	
	+	0.030 + 0.219 + 0.794) × 100.000	
	=	584.900	= 584.90 m ²
・鉄 筋	=	146.1 × 100.000	= 14610.0 k g
(SD345 D13)			= 14.61 t
・伸縮目地材	=	{1/2(0.250 + 0.330) × 0.790	
(t=20mm)	+	1/2(0.330 + 0.455) × 0.180	
	+	0.455 × (0.030 + 1.900) + 1.145 × 0.400	
	) ×	100/10m ケ所	
	=	16.359	= 16.36 m ²

田尻橋 A1橋台側		数 量 計 算 書				1 式 当 り	
名 称		計 算 式				単位	数 量
《天端工》 保護コンクリート		B= 0.500 m T= 0.100 m					
型 枠		右側 左側					
正面		a= (17.100 + 19.800)x 0.100 = 3.690					
背面		a= 3.690 = 3.690					
棲部		a= 0.100 x 0.500 x 4 = 0.200					
		Σ A= 7.580				m2	7.58
コンクリート		V= 3.690 x 0.500 = 1.845				m3	1.85
調整コンクリート							
型 枠		右側正面 a= (0.396 + 0.145)x1/2x 17.100 = 4.626					
左側正面		a= +(0.218 + 0.112)x1/2x 7.202					
		+(0.412 + 0.226)x1/2x 12.600 = 5.207					
		合計 9.833					
背面		a= 9.833 = 9.833					
棲部		a= (0.396 + 0.145					
		+ 0.218 + 0.226)x 1.700 = 1.675					
		Σ A= 21.341				m2	21.34
コンクリート		V= 9.833 x 1.700 = 16.716				m3	16.72

田尻橋
A1橋台側

数 量 計 算 書

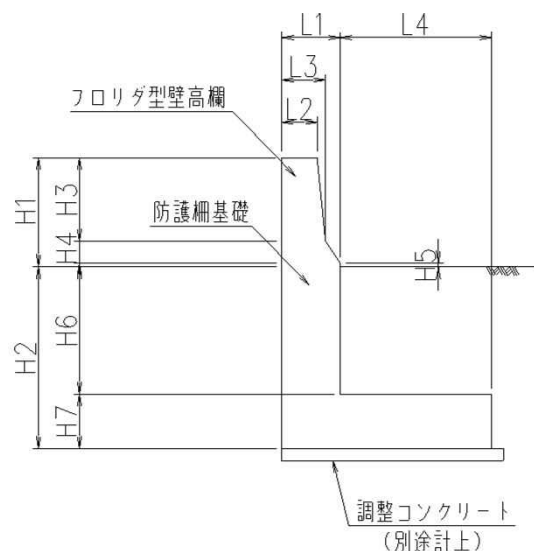
1 式 当 り



[illegible]

田尻橋 A2橋台側		数 量 計 算 書					1 式当り		
名 称		計 算 式					単位	数 量	
《剛性防護柵基礎工》		延長							
		A1橋台左側	6.75	+	6.75	=	13.50	m	
		A1橋台右側	8.55	+	8.55	=	17.10	m	
					合 計		30.60	m	
								m	30.60

剛性防護柵基礎工



縦断延長	L =	100.000 m
たて壁高正面高	H 1 =	1.006 m
	(平均高)	
たて壁高背面高	H 2 =	1.900 m
	H 3 =	0.790 m
	H 4 =	0.180 m
	H 5 =	0.030 m
たて壁幅	H 6 =	1.500 m
	L 1 =	0.455 m
	L 2 =	0.250 m
	L 3 =	0.330 m
底板幅	L 4 =	1.145 m
底盤厚さ	H 7 =	0.400 m
鉄筋重量	W =	146.1 kg/m

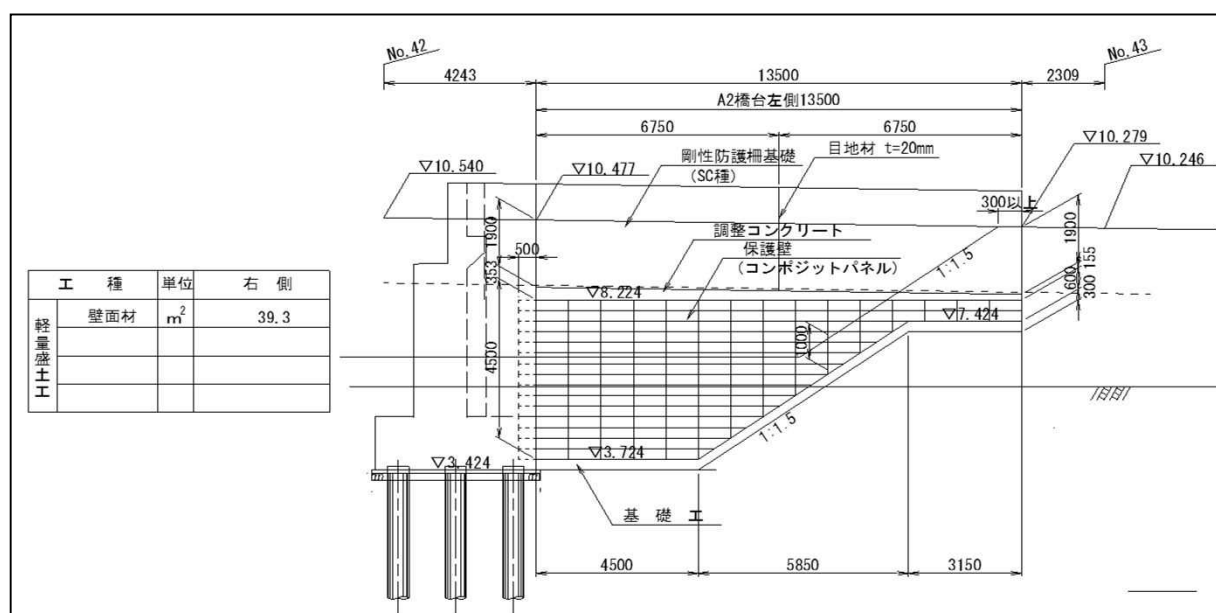
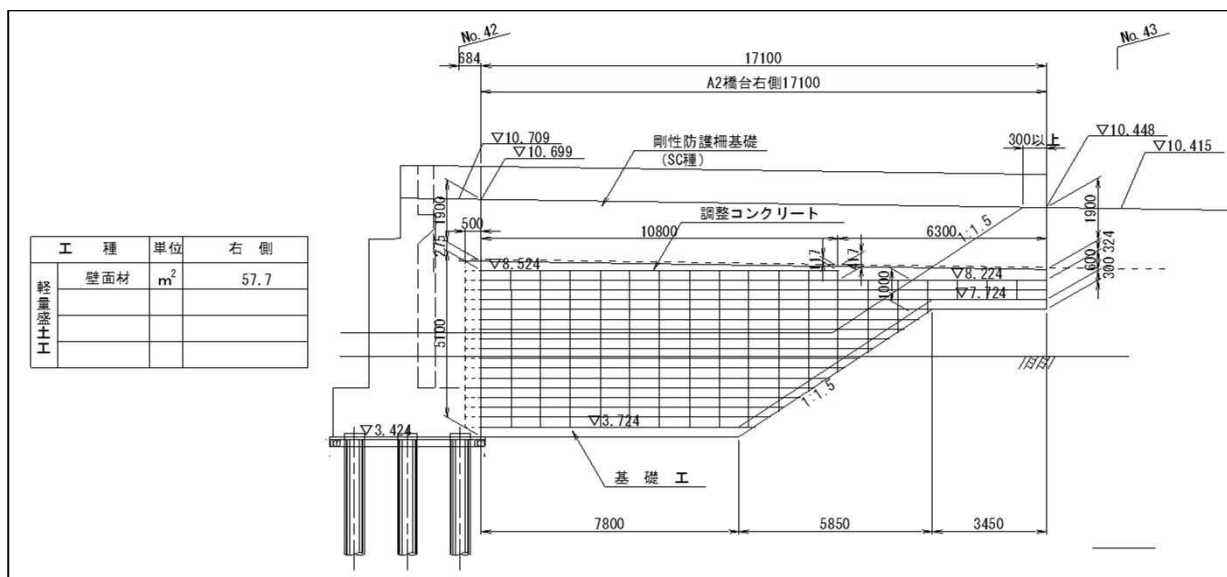
・コンクリート	=	{1/2(0.250 + 0.330) × 0.790	
(24-12-25(20)-55%)	+	1/2(0.330 + 0.455) × 0.180	
	+	0.455 × (0.030 + 1.900) + 1.145 × 0.400	
	}	× 100.000	
	=	163.590	= 163.59 m ³
・型 枠	=	(1.006 + 1.900 + 0.400 + 1.500	
	+	0.030 + 0.219 + 0.794) × 100.000	
	=	584.900	= 584.90 m ²
・鉄 筋	=	146.1 × 100.000	= 14610 k g
(SD345 D13)			= 14.61 t
・伸縮目地材	=	{1/2(0.250 + 0.330) × 0.790	
(t=20mm)	+	1/2(0.330 + 0.455) × 0.180	
	+	0.455 × (0.030 + 1.900) + 1.145 × 0.400	
	) ×	100/10m ヶ所	
	=	16.359	= 16.36 m ²

田尻橋 A2橋台側		数 量 計 算 書				1 式 当 り		
名 称		計 算 式				単位	数 量	
≪天端工≫ 保護コンクリート	型枠	B= 0.500 m T= 0.100 m						
			右側	左側				
		正面	a=	(17.100 + 13.500)x 0.100	=	3.060		
		背面	a=	3.060	=	3.060		
		棲部	a=	0.100 x 0.500 x 4	=	0.200		
		ΣA=		=	6.320	m2	6.32	
	コンクリート	V=	3.060 x 0.500	=	1.530	m3	1.53	
	調整コンクリート	型枠	右側正面	a=	(0.275 + 0.117)x1/2x 10.800			
					+(0.417 + 0.324)x1/2x 6.300	=	4.451	
左側正面			a=	+(0.353 + 0.155)x1/2x 13.500	=	3.429		
				合計		7.880		
背面			a=	7.880	=	7.880		
棲部		a=	(0.275 + 0.324					
			+ 0.353 + 0.155)x 1.700	=	1.882			
		ΣA=		=	9.762	m2	9.76	
コンクリート		V=	7.880 x 1.700	=	13.396	m3	13.40	

A2橋台側

数 量 計 算 書

1 式 当 り



道路土工

測点	距離 m	路床盛土			
		断面積 m ²	平均断面積 m ²	土量 m ³	
N039+18.8		9.6			
N040	1.2	9.6	9.60	11.5	
N040+10.0	10.0	9.3	9.45	94.5	
N040+17.3	7.3	9.3	9.30	67.9	
小計				173.9	
N042+ 3.0		9.1			
N042+ 8.6	5.6	9.1	9.10	51.0	
N042+18.3	9.7	9.1	9.10	88.3	
小計				139.3	
合計				313.2	

数量総括表

柴山大橋A1橋台側

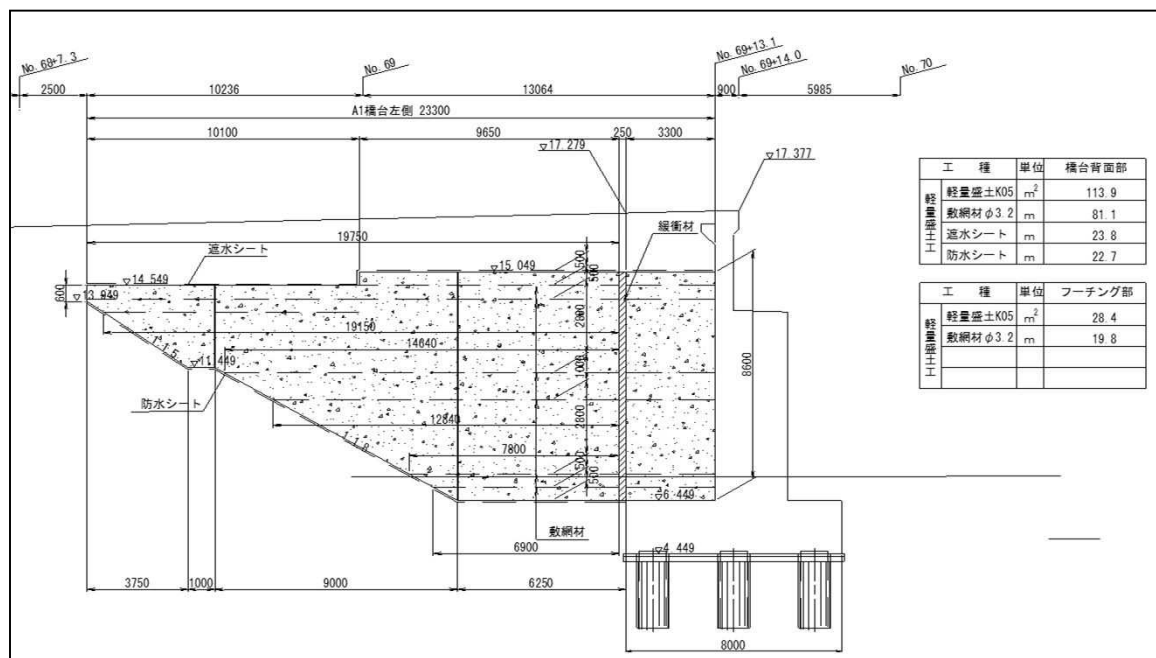
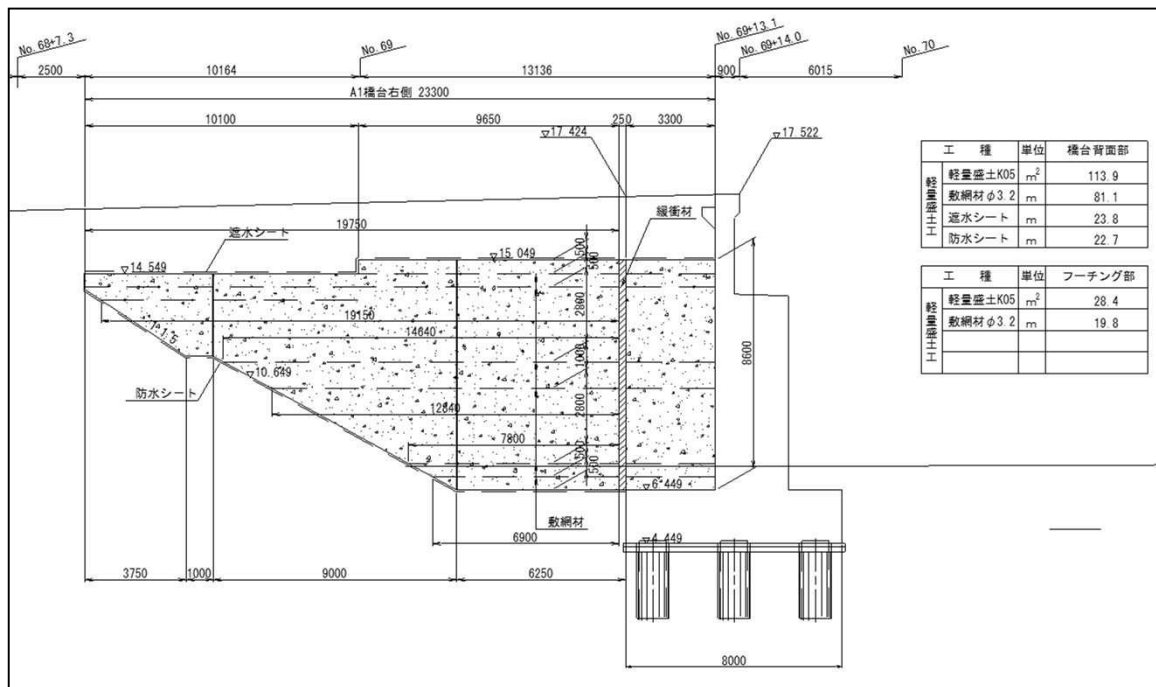
工 種	種 別	規格・寸法	数 量	単 位	摘 要
<擁壁工>					
軽量盛土工	気泡混合軽量土	K0-5	1,248.1	m3	
	敷網材	φ3.2x100x100 溶融亜鉛メッキ (HDZ35)	885.7	m2	
	遮水シート	t=1mm	218.2	m2	
	防水シート	t=1.0+10.0mm	208.2	m2	
	緩衝材	1m×2m×0.25m D20 EPS	17.6	m3	
壁面工	壁面材	300x900x35	240.6	m2	
	<参考材料>				
	支柱鋼材	100x50x20x3.2t	1,559.1	kg	
	可変アンカーセパ	亜鉛メッキ (HDZ35)	1,900.7	セット	
	旋回結合金具	チャック金具(SUS304) ・ 支柱アングル(HDZ35)	950.4	m2	
	支柱継手金具	電気亜鉛メッキ	89.0	m2	
	目地シーリング材	シリコンコーキング	192.5	m2	
基礎工	コンクリート		8.4	m3	
	型枠		24.4	m2	
防護柵基礎工			40.0	m	
天端工	保護コンクリート	16-8-40-60%	2.0	m3	
	保護コンクリート型枠		8.2	m2	
	調整コンクリート	16-8-40-60%	28.7	m3	
	調整コンクリート型枠		36.6	m2	
剛性防護柵基礎工					
	剛性防護柵基礎工		40.0	m	

柴山大橋A1橋台側

数 量 計 算 書					1 式当り	
名 称	計 算 式				単位	数 量
《軽量盛土工》 気泡混合軽量土	K0-5	V=	1248.1		m3	1,248.1
敷網材	φ 3.2	A=	885.7		m2	885.7
遮水シート		A=	218.2		m2	218.2
防水シート		A=	208.2		m2	208.2
材料	材料					
	エア-モルタル					
	セメント	高炉セメントB	0.298 × 1248.1	= 371.9 t		
	気泡材		1.11 × 1248.1	= 1,385.4 kg		
	混練水	水道水	0.235 × 1248.1	= 293.3 t		
	希釈水	水道水	0.02553 × 1248.1	= 31.9 t		
緩衝材	高さ	幅	厚さ			
	V= 8.6	× 8.17	× 0.25	= 17.6	m3	17.6

数 量 計 算 書

1 式 当 り



柴山大橋A1橋台側

軽量盛土工 計算書

測 点	距離	気泡混合軽量土 K05				敷網材 φ3.2			
		修正 単距離	断面積	平 均	体 積	修正 単距離	長さ	平 均	面 積
	m	m	m ²	m ²	m ³	m	m	m	m ²
橋台背面右側	-----	-----	113.9	-----	-----	-----	81.1	-----	-----
橋台背面左側	9.17	9.17	113.9	113.90	1044.5	9.17	81.1	81.10	743.7
フーチング部右側	-----	-----	28.4	-----	-----	-----	19.8	-----	-----
フーチング部右側	7.17	7.17	28.4	28.40	203.6	7.17	19.8	19.80	142.0
合 計			1248.1				885.7		

軽量盛土工 計算書

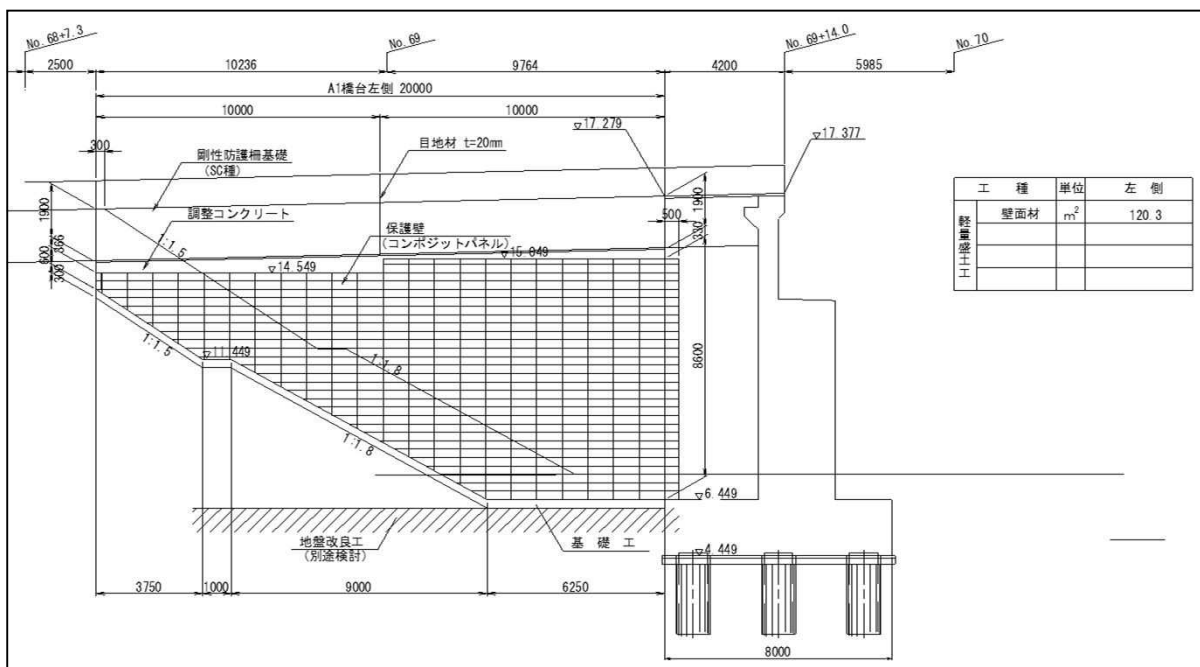
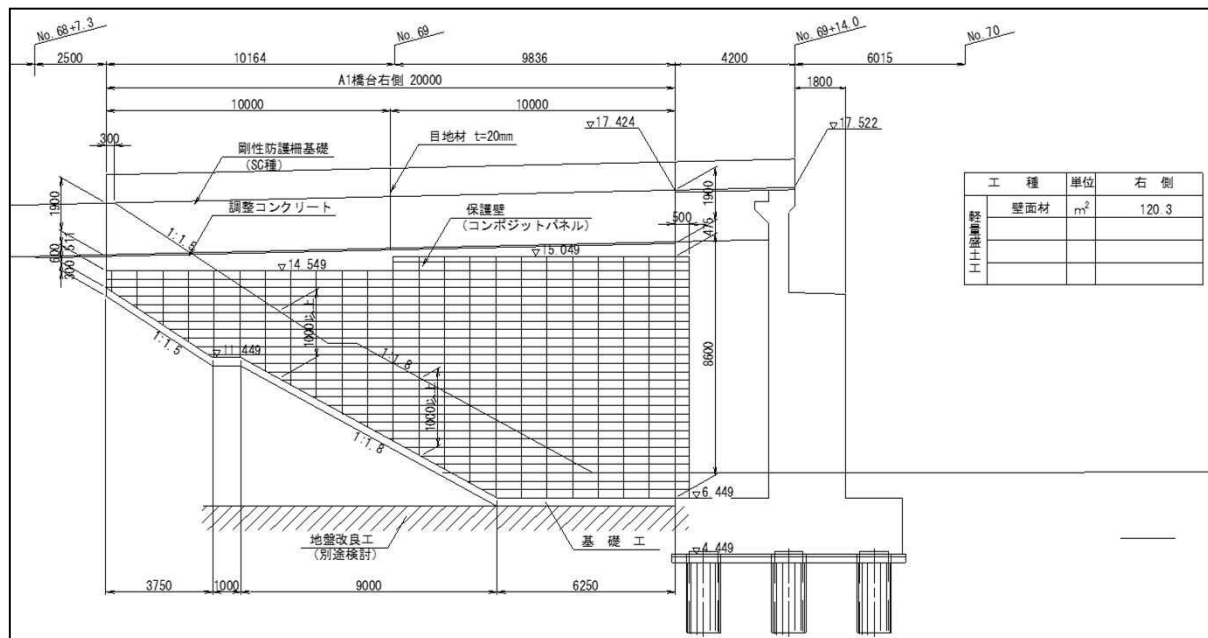
測 点	距離	遮水シート				防水シート			
		修正 単距離	長さ	平 均	面 積	修正 単距離	長さ	平 均	面 積
	m	m	m	m	m ²	m	m	m	m ²
橋台背面右側	-----	-----	23.8	-----	-----	-----	22.7	-----	-----
橋台背面左側	9.17	9.17	23.8	23.80	218.2	9.17	22.7	22.70	208.2
フーチング部右側	-----	-----	0.0	-----	-----	-----	0.0	-----	-----
フーチング部右側	7.17	7.17	0.0	0.00	0.0	7.17	0.0	0.00	0.0
合 計			218.2				208.2		

柴山大橋A1橋台側		数 量 計 算 書						1 式 当 り			
名 称		計 算 式						単位	数 量		
《壁面工》											
壁面材	1	a=	右側 120.300	+	左側 120.300	=	240.600	m2	240.60		
〈1式当り〉											
		100m2当り									
支柱鋼材	W=	648	kg	x	240.6	/	100	=	1559.1	kg	1559.1
可変アンカーセハ	N=	790	セット	x	240.6	/	100	=	1901.0	セット	1901.0
旋回結合金具	N=	395	セット	x	240.6	/	100	=	950.0	セット	950.0
支柱継手金具	N=	37	セット	x	240.6	/	100	=	89.0	セット	89.0
目地シーリング材	N=	80	L	x	240.6	/	100	=	192.0	L	192.0
《基礎工》											
コンクリート	右側	L=	6.250	+	9.000	+	1.000				
			3.750				=	20.000			
	左側	L=	6.250	+	9.000	+	1.000				
			3.750				=	20.000			
			(	20.000	+	20.000	)				
		x	0.300	x	0.700		=	8.400	m3	8.40	
型枠	右側	L=	6.250	+	9.000	+	1.000				
			3.750				=	20.000			
	左側	L=	6.250	+	9.000	+	1.000				
			3.750				=	20.000			
			(	20.000	+	20.000	)	x	0.300	x	2
		+	0.300	x	0.700	x	2	=	24.420	m2	24.42

柴山大橋A1橋台側

数量計算書

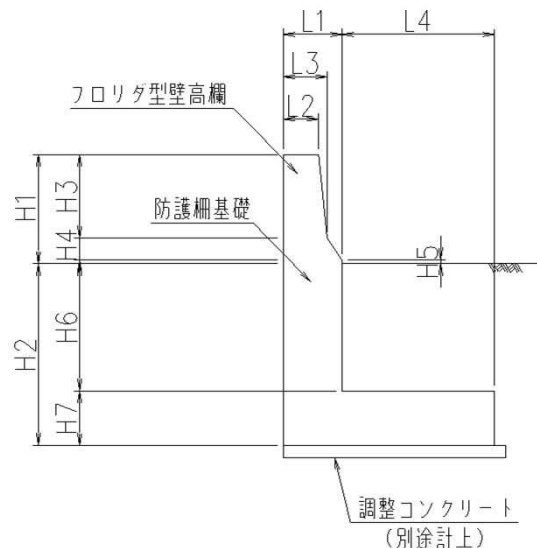
1式当り



数量計算書				1 式当り
柴山大橋A1橋台側				
名 称	計 算 式			単位 数 量
《剛性防護柵基礎工》	延長			
	A1橋台左側	10.0 + 10.0 = 20.0 m		
	A1橋台右側	10.0 + 10.0 = 20.0 m		
	合 計	40.0 m	m	40.0

100m当り 数量計算書 剛性防護柵基礎工

柴山大橋A1橋台側



縦断延長	L =	100.000 m
たて壁高正面高	H 1 =	1.005 m (平均高)
たて壁高背面高	H 2 =	1.900 m
	H 3 =	0.790 m
	H 4 =	0.180 m
	H 5 =	0.030 m
	H 6 =	1.500 m
たて壁幅	L 1 =	0.455 m
	L 2 =	0.250 m
	L 3 =	0.330 m
底板幅	L 4 =	1.145 m
底盤厚さ	H 7 =	0.400 m
鉄筋重量	W =	145.1 kg/m

・コンクリート	=	{1/2(0.250 + 0.330) × 0.790	
(24-12-25(20)-55%)	+	1/2(0.330 + 0.455) × 0.180	
	+	0.455 × (0.030 + 1.900) + 1.145 × 0.400	
	}	× 100.000	
	=	163.590	= 163.59 m ³
・型	枠	= (1.005 + 1.900 + 0.400 + 1.500	
	+	0.030 + 0.219 + 0.794) × 100.000	
	=	584.800	= 584.80 m ²
・鉄筋	=	145.1 × 100.000	= 14510.0 kg
(SD345 D13)			= 14.51 t
・伸縮目地材	=	{1/2(0.250 + 0.330) × 0.790	
(t=20mm)	+	1/2(0.330 + 0.455) × 0.180	
10mに1箇所	ヶ所	0.455 × (0.030 + 1.900) + 1.145 × 0.400	
	)	100/10m	1箇所当り
	=	16.359	= 16.36 m ²

数 量 計 算 書				1 式 当 り	
柴山大橋A1橋台側					
名 称	計 算 式			単 位	数 量
《天端工》 保護コンクリート	B= 0.500 m T= 0.100 m				
	型 枠 正面 背面 右側 左側				
	a=	(20.000 + 20.000) x 0.100	= 4.000		
	a=	4.000	= 4.000		
	a=	0.100 x 0.500 x 4	= 0.200		
	ΣA=		= 8.200	m2	8.20
コンクリート	V=	4.000 x 0.500	= 2.000	m3	2.00
調整コンクリート					
	型 枠 右側正面 左側正面				
	a=	(0.511 + 0.746) x 1/2 x 10.000	= 6.285		
		+(0.246 + 0.475) x 1/2 x 10.000	= 3.605		
	a=	(0.366 + 0.601) x 1/2 x 10.000	= 4.835		
		+(0.101 + 0.330) x 1/2 x 10.000	= 2.155		
		合計	16.880		
	背面 a=	16.880	= 16.880		
	裏部 a=	(0.511 + 0.475 + 0.366 + 0.330) x 1.700	= 2.859		
	ΣA=		= 36.619	m2	36.62
コンクリート	V=	16.880 x 1.700	= 28.696	m3	28.70

8 排水構造物工

【本線：No. 25～No. 70】

排水構造物工数量総括表

【本線：No. 25～No. 70】

項 目	種 別	単位	本 線 No. 25～32	本線 No. 32～70	合計 No. 25～70	摘 要
側 溝	PU1-B300-H300	m				
	PU3-B300-H300	m	53. 5	827. 6	881. 1	
	PU3-B300-H400	m		71. 8	71. 8	
	BF-B300-H200	m	9. 6	62. 4	72. 0	
	BF-B400-H260	m	55. 2	1, 005. 2	1, 060. 4	
	BF-B500-H320	m		80. 7	80. 7	
	BF-B550-H355	m		57. 4	57. 4	
	BF-B600-H380	m		36. 5	36. 5	
	UF-300	m	43. 0	0. 0	43. 0	
	自由勾配側溝B300 400, 500, 600	m		32. 7	32. 7	
	自由勾配側溝B600 400, 500	m	12. 4		12. 4	
函渠、管渠	RCB-300-300	m	13. 8	46. 1	59. 9	
	RCB-400-400	m		42. 6	42. 6	
	RCB-500-500	m		5. 0	5. 0	
	RCB-B1600-H1000	m		28. 0	28. 0	ボックスカルバート工で計上
	CSB-D300	m	15. 5		15. 5	
	CSB-D450	m		19. 1	19. 1	ボックスカルバート工で計上
	CSB-D600	m		85. 4	85. 4	ボックスカルバート工で計上
集水ます	耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900	m				
	上段路肩柵(SM-B500-L500-H500)	個				
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H600:T25)	個		8	8	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H700:T25)	個		1	1	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H800:T25)	個		5	5	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H900:T25)	個		2	2	
	SM-B700-L700-H500: 縞	個		6	6	
	SM-B700-L700-H500: 縞(既設用水路接続用)	個	2		2	
	SM-B700-L700-H800: 縞	個	1	3	4	
	SM-B700-L700-H900: 縞	個		3	3	
	SM-B800-L800-H600: 縞(既設用水路接続用)	個		1	1	
	SM-B800-L800-H800: 縞	個	1	1	2	
	SM-B800-L800-H800: 縞(流末処理用)	個		1	1	
	SM-B800-L800-H900: 縞	個		1	1	
	SM-B800-L800-H900: 縞(流末処理用)	個		1	1	
	SM-B800-L800-H1200: 縞	個		1	1	
	SM-B700-L700-H700:T25	個	1		1	
	SM-B700-L700-H800:T25	個	1		1	
	SM-B800-L800-H1400:T25	個		1	1	
	SM-B1000-L1000-H800:T25	個	1		1	
	SM-B900-L900-H600:T25(既設用水路接続用)	個		1	1	
	SM-B900-L900-H800:T25(分水柵:既設用水路接続用)	個	1		1	
	SM-B1000-L1000-H800: 縞(吞吐口柵・流末用)	個		1	1	
	SM-B1000-L1000-H900: 縞	個		1	1	
	SM-B1000-L1000-H900: 縞(呑口柵・流末用)	個		1	1	
	SM-B1000-L1000-H1000: 縞(呑吐口柵用)	個				
	SM-B1300-L1400-H950～2200(呑口柵用)	個				
	SM-B1300-L1400-H1200～1600(吐口柵用)	個				
	SM-B1300-L1500-H900～1500(呑口柵用)	個				
	SM-B1300-L1500-H1100～1500(吐口柵用)	個				
	SM-B1300-L1600-H1150～1600(呑口柵用)	個				
	SM-B1300-L1600-H1200～1600(吐口柵用)	個				
	SM-B1300-L1700-H950～1500(吐口柵用)	個				
	SM-B1300-L1700-H1250～1700(呑口柵用)	個				
	SM-B1300-L1700-H1350～1750(吐口柵用)	個				
	SM-B1300-L1800-H1000～1500(呑口柵用)	個				

排水構造物工数量総括表

【本線：No. 25～No. 70】

項 目	種 別	単位	合計	W<1.0m 1.0m≦W<4.0m					W<1.0m 1.0m≦W<4.0m					摘 要
				床掘 (m3/10m)	基面整正 (m2/10m)	埋戻 (m3/10m)	埋戻 (m3/10m)	残土 (m3/10m)	床掘 (m3)	基面整正 (m2)	埋戻 (m3)	埋戻 (m3)	残土 (m3)	
側 溝	PU1-B300-H300	m	0.0											
	PU3-B300-H300	m	881.1	6.1	5.0	3.3		2.4	537.5	440.6	290.8	0.0	211.5	
	PU3-B300-H400	m	71.8	7.1	5.0	3.9		2.8	51.0	35.9	28.0	0.0	20.1	
	BF-B300-H200	m	72.0	3.3	5.0	1.9		1.2	23.8	36.0	13.7	0.0	8.6	
	BF-B400-H260	m	1,060.4	4.4	6.0	2.2		2.0	466.6	636.2	233.3	0.0	212.1	
	BF-B500-H320	m	80.7	5.6	7.0	2.6		2.7	45.2	56.5	21.0	0.0	21.8	
	BF-B550-H355	m	57.4	6.3	7.5	2.8		3.2	36.2	43.1	16.1	0.0	18.4	
	BF-B600-H380	m	36.5	6.8	8.0	3.0		3.5	24.8	29.2	11.0	0.0	12.8	
	UF-300	m	43.0	1.0				1.0	4.3	0.0	0.0	0.0	4.3	
	自由勾配側溝B300 400,500,600	m	32.7	8.0	5.1	4.8		2.7	26.2	16.7	15.7	0.0	8.8	
	自由勾配側溝B600 400,500	m	12.4	11.2	8.3	5.0		5.6	13.9	10.3	6.2	0.0	6.9	
函渠、管渠	RCB-300-300	m	59.9	10.7	7.0	6.3		3.7	64.1	41.9	37.7	0.0	22.2	
	RCB-400-400	m	42.6	18.6	8.0	12.8		4.4	79.2	34.1	54.5	0.0	18.7	
	RCB-500-500	m	5.0	22.8	8.0	12.8		8.6	11.4	4.0	6.4	0.0	4.3	
	RCB-B1600-H1000	m	28.0						0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	ボックス涵パイ工で計上
	CSB-D300	m	15.5	6.0	5.6	3.4		2.2	9.3	8.7	5.3	0.0	3.4	
	CSB-D450	m	19.1											ボックス涵パイ工で計上
	CSB-D600	m	85.4											ボックス涵パイ工で計上
	耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900	m												
集水ます	上段路肩柵(SM-B500-L500-H500)	個												
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H600:T25)	個	8	4.0	1.2	3.0		0.7	32.0	9.6	24.0	0.0	5.6	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H700:T25)	個	1	7.5	1.2		6.4	0.4	7.5	1.2	0.0	6.4	0.4	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H800:T25)	個	5	8.5	1.2		7.3	0.4	42.5	6.0	0.0	36.5	2.0	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H900:T25)	個	2	9.7	1.2		8.4	0.4	19.4	2.4	0.0	16.8	0.8	
	SM-B700-L700-H500：縞	個	6	3.2	1.2	2.4		0.5	19.2	7.2	14.4	0.0	3.0	
	SM-B700-L700-H500：縞(既設用水路接続用)	個	2	3.2	1.2	2.4		0.5	6.4	2.4	4.8	0.0	1.0	
	SM-B700-L700-H800：縞	個	4	7.5	1.2		6.4	0.4	30.0	4.8	0.0	25.6	1.6	
	SM-B700-L700-H900：縞	個	3	8.5	1.2		7.3	0.4	25.5	3.6	0.0	21.9	1.2	
	SM-B800-L800-H600：縞(既設用水路接続用)	個	1	4.0	1.4	2.9		0.8	4.0	1.4	2.9	0.0	0.8	
	SM-B800-L800-H800：縞	個	2	8.1	1.4		6.7	0.7	16.2	2.8	0.0	13.4	1.4	
	SM-B800-L800-H800：縞(流末処理用)	個	1	8.1	1.4		6.7	0.7	8.1	1.4	0.0	6.7	0.7	
	SM-B800-L800-H900：縞	個	1	9.2	1.4		7.7	0.6	9.2	1.4	0.0	7.7	0.6	
	SM-B800-L800-H900：縞(流末処理用)	個	1	9.2	1.4		7.7	0.6	9.2	1.4	0.0	7.7	0.6	
	SM-B800-L800-H1200：縞	個	1	14.6	1.7		12.3	0.9	14.6	1.7	0.0	12.3	0.9	
	SM-B700-L700-H700:T25	個	1	7.5	1.2		6.4	0.4	7.5	1.2	0.0	6.4	0.4	
	SM-B700-L700-H800:T25	個	1	8.5	1.2		7.3	0.4	8.5	1.2	0.0	7.3	0.4	
	SM-B800-L800-H1400:T25	個	1	19.6	1.7		16.9	0.8	19.6	1.7	0.0	16.9	0.8	
	SM-B1000-L1000-H800：T25	個	1	10.5	2.0		8.4	1.2	10.5	2.0	0.0	8.4	1.2	
	SM-B900-L900-H600:T25(既設用水路接続用)	個	1	4.8	1.7	3.3		1.1	4.8	1.7	3.3	0.0	1.1	
	SM-B900-L900-H800：T25(分水柵・既設用水路接続用)	個	1	9.8	1.7		8.0	0.9	9.8	1.7	0.0	8.0	0.9	
	SM-B1000-L1000-H800：縞(吞吐口柵・流末用)	個	1	9.3	2.0		7.2	1.3	9.3	2.0	0.0	7.2	1.3	
	SM-B1000-L1000-H900：縞	個	1	10.5	2.0		8.2	1.4	10.5	2.0	0.0	8.2	1.4	
	SM-B1000-L1000-H900：縞(吞吐口柵・流末用)	個	1	10.5	2.0		8.2	1.4	10.5	2.0	0.0	8.2	1.4	
	SM-B1000-L1000-H1000：縞(吞吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1400-H950～2200(吞吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1400-H1200～1600(吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1500-H900～1500(吞吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1500-H1100～1500(吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1600-H1150～1600(吞吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1600-H1200～1600(吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1700-H950～1500(吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1700-H1250～1700(吞吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1700-H1350～1750(吐口柵用)	個												
	SM-B1300-L1800-H1000～1500(吞吐口柵用)	個												
	合 計								1,728.3	1,456.0	789.1	225.6	603.4	

*残土は、他工事にて搬出

排水工

【本線：No. 26～No. 32】

排水構造物工集計表(1)

【本線：No. 26～No. 32】

項 目	種 別	単位	数 量			摘 要
			本 線 No. 0～32		合 計	
側 溝	PU1-B300-H300	m				
	PU1-B600-H600	m				
	PU1-B700-H900	m				
	PU1-B700-H1000	m				
	PU2-B300-H300(蓋付)	m				
	PU3-B300-H300	m	53.5		53.5	
	PU3-B500-H500	m				
	BF-B300-H200	m	9.6		9.6	
	BF-B400-H260	m	55.2		55.2	
	UF-300	m	43.0		43.0	
	場所打ちU型側溝 B650-H650(函渠内)	m				
	自由勾配側溝B300	m				
	自由勾配側溝B600 H400-500	m	12.4		12.4	
	自由勾配側溝B700	m				
	自由勾配側溝B1000	m				
函渠・管渠	RCB-B300-H300	m	13.8		13.8	
	RCB-B400-H400	m				
	RCB-B600-H600	m				
	RCB-B700-H700	m				
	硬質塩化ビニール管 φ 150	m				
	硬質塩化ビニール管 φ 200	m				
	硬質塩化ビニール管 φ 300	m				
	P-φ 0.2	m				
	P-φ 0.3	m				
	CSB-D300	m	15.5		15.5	
	CSB-D450	m				カルバート工で計上
	CSB-D900	m				〃
	耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D600	m				〃
	耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900	m				〃
集水ます	上段路肩柵(SM-B500-L500-H500)	個				
	路面排水柵(RHM:T25)	個				
	歩道路肩柵(SM-B600-L600-H600:細)	個				
	歩道路肩柵(SM-B600-L600-H800:細)	個				
	歩道路肩柵(SM-B600-L600-H900:細)	個				
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H600:T25)	個				
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H800:T25)	個				
	SM-B500-L500-H1000:縞	個				
	SM-B700-L700-H500:縞	個				
	SM-B700-L700-H500:縞(既設用水路接続用)	個	2.0		2.0	
	SM-B700-L700-H600:T25	個				
	SM-B700-L700-H700:T25	個	1.0		1.0	
	SM-B700-L700-H800:T25	個	1.0		1.0	
	SM-B700-L700-H800:縞	個	1.0		1.0	
	SM-B700-L700-H900:縞	個				
	SM-B700-L700-H1000:縞	個				
	SM-B700-L700-H1200:縞	個				

排水構造物工数量表(2)

【本線：No. 0～No. 32・交差道路】

[illegible]

排水工延長調書(3)

【本線：No. 26～No. 32】

PU3-B300-H300				PU3-B500-H500			
測 点	左右	数量		測 点	左右	数量	
17 + 11.5				12 + 16.6			
～ 19 + 2.4	左			～ 13 + 19.9	左		
19 + 3.5							
～ 21 + 10.1	〃						
22 + 9.9							
～ 23 + 12.1	〃						
23 + 12.9							
～ 26 + 13.0	〃						
26 + 13.7							
～ 27 + 17.4	〃						
28 + 5.6							
～ 30 + 19.5	左	53.5					
15 + 2.3							
～ 15 + 7.6	右						
15 + 8.3							
～ 16 + 1.7	〃						
21 + 13.5							
～ 22 + 13.4	函渠内						
30 + 19.9							
～ 31 + 3.0	函渠内						
31 + 13.9							
～ 31 + 16.3	函渠内						
合 計		53.5 m		合 計		0.0 m	

排水工延長調書(4)

【本線：No. 26～No. 32】

BF-B300-H200			BF-B400-H260		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
15 + 15.6	左		7 + 9.7 ～ 7 + 17.5	左	
17 + 11.0	〃		7 + 18.5 ～ 10 + 5.8	〃	
23 + 12.5	〃		15 + 11.5 ～ 15 + 15.3	〃	
26 + 13.7	左	9.6	15 + 16.0 ～ 17 + 10.7	〃	
			18 + 1.3 ～ 19 + 2.4	〃	
			19 + 3.5 ～ 21 + 2.4	〃	
			22 + 0.7 ～ 22 + 8.8	〃	
			22 + 9.5 ～ 24 + 7.6	〃	
			24 + 8.3 ～ 27 + 13.4	〃	
			28 + 2.3 ～ 30 + 14.4	左	52.0
			31 + 12.2 ～ 31 + 15.6	左	3.2
			14 + 6.8 ～ 15 + 17.0	右	
			16 + 6.8 ～ 19 + 2.4	〃	
			23 + 6.4 ～ 25 + 15.6	〃	
			25 + 16.3 ～ 28 + 16.3	〃	
合 計		9.6 m	合 計		55.2 m

排水工延長調書(5)

【本線：No. 26～No. 32】

UF-300			場所打ちU型側溝B650-H650(函渠内)		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
28 + 16.9			31 + 7.6		
～ 30 + 17.5	右	43.0	～ 31 + 11.0	函渠内	
合 計		43.0 m	合 計		0.0 m

排水工延長調書(6)

【本線：No. 26～No. 32】

自由勾配側溝B300			自由勾配側溝B600		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
5 + 0.0			31 + 4.9		
～ 5 + 19.5	右		～ 31 + 7.4	左	12.4
合 計		0.0 m	合 計		12.4 m

構 造 物 位 置 調 書 (1)

【本線：No. 26～No. 32】

RCB-B300-H300			RCB-B400-H400		
測 点	左 右	数 量	測 点	左 右	数 量

21 + 3.1			21 + 11.5		
21 + 4.3	左		21 + 12.9	左	
31 + 5.3			21 + 13.6		
31 + 11.4	左	5.8	22 + 0.0	〃	
31 + 13.9	左	8.0	22 + 9.5	〃	
6 + 0.0	右				
22 + 6.9					
22 + 11.4	〃				
22 + 12.6					
23 + 2.9	〃				
23 + 3.4					
23 + 6.0	〃				
合 計		13.8 m	合 計		0.0 m

構 造 物 位 置 調 書 (4)

【本線 : No. 26～No. 32】

P-φ 0.3			CSB-D300		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
17 + 18.7			30 + 15.1		
～ 18 + 0.6	左		～ 31 + 4.3	左	8.8
			31 + 0.2		
			～ 31 + 7.0	左	6.7
合 計		0.0 m	合 計		15.5 m

構 造 物 位 置 調 書 (4)

(集水桝)

【本線 : No. 0～No. 32】

SM-B700-L700-H500 : 縞			SM-B700-L700-H500:縞(既設用水路接続用)		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
No. 15 + 15.6	左		No. 27 + 13.8	左	
			No. 28 + 2.0	〃	1
No. 28 + 16.6	右		No. 31 + 16.0	〃	1
			No. 15 + 17.3	右	
			No. 16 + 6.6	〃	
			No. 25 + 16.0	〃	
合 計		0 個	合 計		2 個

構 造 物 位 置 調 書 (5)

(集水桝)

【本線 : No. 0～No. 32】

SM-B700-L700-H600 : T25			SM-B700-L700-H700 : T25		
測 点	左右	数量			
No. 23 + 12.5	左		No. 30 + 19.9	左	1
No. 26 + 13.4	〃				
No. 15 + 7.9	右				
合 計		0 個	合 計		1 個

構 造 物 位 置 調 書 (6)

(集水桝)

【本線 : No. 0～No. 32】

SM-B700-L700-H800:T25			SM-B700-L700-H800:縞		
測 点	上・下	数量	測 点	上・下	数量
No. 22 + 9.5	左		No. 22 + 9.2	左	
No. 31 + 13.9	〃	1	No. 30 + 14.8	〃	1
			No. 23 + 6.1	〃	
合 計		1 個	合 計		1 個

構 造 物 位 置 調 書 (9)

(集水桝)

【本線 : No. 0～No. 32】

SM-B800-L800-H800:縞			SM-B800-L800-H800:T25		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
No. 31 + 11.8	左	1	No. 23 + 3.3	右	
合 計		1 個	合 計		0 個

構 造 物 位 置 調 書 (12)

(集水桝)

【本線 : No. 0～No. 32】

SM-B900-L900-H800 : T25 (分水桝:既設用水路接続用)			SM-B1000-L1000-H500: 縞 (既設用水路接続用)		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
No. 31 + 4.6	左	1	No. 24 + 8.1	左	
合 計		1 個	合 計		0 個

構 造 物 位 置 調 書 (13)

(集水桝)

【本線 : No. 0～No. 32】

SM-B1000-L1000-H500～900(吐口桝)			SM-B1000-L1000-H800:T25		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
No. 19 + 2.9	左		No. 31 + 7.5	左	1
合 計		0 個	合 計		1 個

排水構造物工

【本線：No. 32～No. 70】

排水構造物工数量表

【本線：No. 32～No. 70】

項 目	種 別	単位	本線 No. 32～70	摘 要
側 溝	PU1-B300-H300	m		
	PU3-B300-H300	m	827.6	
	PU3-B300-H400	m	71.8	
	BF-B300-H200	m	62.4	
	BF-B400-H260	m	1,005.2	
	BF-B500-H320	m	80.7	
	BF-B550-H355	m	57.4	
	BF-B600-H380	m	36.5	
	自由勾配側溝B300 400, 500, 600	m	32.7	
函渠、管渠	RCB-300-300	m	46.1	
	RCB-400-400	m	42.6	
	RCB-500-500	m	5.0	
	RCB-B1600-H1000	m	28.0	ボックスカルバート工で計上
	CSB-D450	m	19.1	ボックスカルバート工で計上
	CSB-D600	m	85.4	ボックスカルバート工で計上
	耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900	m		
集水ます	上段路肩柵(SM-B500-L500-H500)	個		
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H600:T25)	個	8	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H700:T25)	個	1	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H800:T25)	個	5	
	側道路肩柵(SM-B700-L700-H900:T25)	個	2	
	SM-B700-L700-H500:縞	個	6	
	SM-B700-L700-H800:縞	個	3	
	SM-B700-L700-H900:縞	個	3	
	SM-B800-L800-H600:縞(既設用水路接続用)	個	1	
	SM-B800-L800-H800:縞	個	1	
	SM-B800-L800-H800:縞(流末処理用)	個	1	
	SM-B800-L800-H900:縞	個	1	
	SM-B800-L800-H900:縞(流末処理用)	個	1	
	SM-B800-L800-H1200:縞	個	1	
	SM-B800-L800-H1400:T25	個	1	
	SM-B900-L900-H600:T25(既設用水路接続用)	個	1	
	SM-B1000-L1000-H800:縞(吞吐口柵・流末用)	個	1	
	SM-B1000-L1000-H900:縞	個	1	
	SM-B1000-L1000-H900:縞(吞吐口柵・流末用)	個	1	
	SM-B1000-L1000-H1000:縞(吞吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1400-H950～2200(吞吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1400-H1200～1600(吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1500-H900～1500(吞吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1500-H1100～1500(吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1600-H1150～1600(吞吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1600-H1200～1600(吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1700-H950～1500(吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1700-H1250～1700(吞吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1700-H1350～1750(吐口柵用)	個		
	SM-B1300-L1800-H1000～1500(吞吐口柵用)	個		

排水工延長調書(1)

【本線：No. 32～No. 70】

PU1-B300-H300				PU3-B300-H300			
測	点	左右	数量	測	点	左右	数量
30 +	18.60			31 +	14.60		
～ 35 +	19.70	左		～ 34 +	15.70	左	58.4
36 +	0.30			34 +	17.20		
～ 39 +	18.30	〃		～ 35 +	19.60	〃	21.6
42 +	18.70			36 +	0.40		
～ 46 +	7.20	〃		～ 38 +	4.80	〃	43.3
46 +	7.80			38 +	6.30		
～ 49 +	9.10	〃		～ 39 +	18.10	〃	31.6
49 +	9.60			39 +	18.80		
～ 53 +	14.70	〃		～ 41 +	11.40	〃	32.4
53 +	15.20			46 +	7.90		
～ 56 +	19.70	〃		～ 49 +	6.00	〃	58.1
57 +	13.80			49 +	7.70		
～ 62 +	19.70	〃		～ 49 +	9.00	〃	1.4
63 +	0.30			49 +	9.70		
～ 67 +	12.20	〃		～ 53 +	8.40	〃	78.3
67 +	12.80			53 +	10.10		
～ 68 +	9.80	〃		～ 53 +	14.70	〃	4.5
				53 +	15.40		
				～ 54 +	2.10	〃	6.7
				54 +	2.80		
				～ 56 +	8.30	〃	43.5
				56 +	9.00		
				～ 56 +	19.60	〃	10.6
				31 +	17.90		
				～ 34 +	2.20	右	46.1
				34 +	3.60		
				～ 37 +	6.50	〃	65.4
				37 +	7.80		
				～ 38 +	19.70	〃	32.5
				41 +	11.90		
				～ 44 +	17.40	〃	66.4
				44 +	18.90		
				～ 48 +	12.30	〃	73.8
				48 +	13.80		
				～ 51 +	17.20	〃	63.7
				51 +	18.10		
				～ 52 +	10.60	〃	12.5
				52 +	12.10		
				～ 56 +	8.40	〃	76.8
				56 +	8.70	〃	0.0
合 計			0.0 m	合 計			827.6 m

排水工延長調書(2)

【本線：No. 32～No. 70】

PU3-B300-H400				BF-B300-H200			
測	点	左右	数量	測	点	左右	数量
42 +	13.40	左	60.6	36 +	0.00	左	9.4
～ 45 +	14.30			39 +	18.50	〃	6.9
45 +	15.90	〃	11.2	46 +	7.50	〃	4.1
～ 46 +	7.20			49 +	9.40	〃	2.9
				53 +	15.00	〃	5.1
				57 +	0.00	〃	6.6
				63 +	0.00	〃	11.8
				67 +	12.50	〃	15.6
合	計		71.8 m	合	計		62.4 m

排水工延長調書(3)

BF-B400-H260	BF-B400-H260
--------------	--------------

[illegible]

排水工延長調書(4)

BF-B500-H320	BF-B550-H355
--------------	--------------

[illegible]

排水工延長調書(5)

【本線：No. 32～No. 70】

BF-B600-H380							
測	点	左右	数量	測	点	左右	数量
53 +	19.60						
～ 54 +	1.90	左	2.8				
52 +	3.50						
～ 53 +	16.30	右	33.7				
合	計		36.5 m	合	計		0.0 m

排水工延長調書(6)

【本線：No. 32～No. 70】

自由勾配側溝B300							
測	点	左右	数量	測	点	左右	数量
57 +	0.50						
～ 57 +	7.20	左	6.7				
39 +	0.50						
～ 40 +	6.30	右	26.0				
合	計		32.7 m	合	計		0.0 m

[illegible]

構 造 物 位 置 調 書 (2)

【本線：No. 32～No. 70】

RCB-500-500				RCB-B1600-H1000			
測	点	左右	数量	測	点	左右	数量
55 +	14.40			41 +	17.00		
～ 55 +	17.10	右	5.0	～ 42 +	5.70	左	14.0
				40 +	14.10		
				～ 41 +	2.50	右	14.0
合 計			5.0 m	合 計			28.0 m

構造物位置調書(3)							
【本線：No. 32～No. 70】							
CSB-D450				CSB-D600			
測点	左右	数量		測点	左右	数量	
37 + 2.00				34 + 16.60			
～ 37 + 6.90	右	8.7		～ 35 + 1.40	左	9.5	
52 + 3.60				38 + 5.70			
～ 52 + 11.00	〃	10.4		～ 38 + 11.10	〃	8.9	
				45 + 15.30			
				～ 46 + 2.70	〃	10.9	
				49 + 7.00			
				～ 49 + 14.60	〃	10.8	
				53 + 9.50			
				～ 53 + 18.80	〃	12.7	
				33 + 19.30			
				～ 34 + 2.80	右	7.9	
				44 + 9.70			
				～ 44 + 18.00	〃	12.8	
				48 + 4.70			
				～ 48 + 12.90	〃	11.9	
合計		19.1 m		合計		85.4 m	

構 造 物 位 置 調 書 (1)

(集水桝)

【本線 : No. 32～No. 70】

上段路肩桝 (SM-B500-L500-H500)			側道路肩桝 (SM-B700-L700-H600:T25)		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
			No. 39 + 18.5	左	1
			No. 46 + 7.5	〃	1
			No. 49 + 9.4	〃	1
			No. 53 + 15.0	〃	1
			No. 56 + 8.7	〃	1
			No. 57 + 0.0	〃	1
			No. 39 + 0.0	右	1
			No. 56 + 8.7	〃	1
合 計		0 個	合 計		8 個

構 造 物 位 置 調 書 (2)

(集水桝)

【本線 : No. 32～No. 70】

側道路肩桝 (SM-B700-L700-H700:T25)			側道路肩桝 (SM-B700-L700-H800:T25)		
測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
No. 36 + 0.0	左	1	No. 54 + 2.4	左	1
			No. 57 + 7.7	〃	1
			No. 40 + 6.8	右	1
			No. 41 + 11.6	〃	1
			No. 51 + 17.6	〃	1
合 計		1 個	合 計		5 個

構造物位置調書(3)

(集水桟)

【本線：No. 32～No. 70】

側道路肩桟 (SM-B700-L700-H900:T25)			SM-B700-L700-H500：縞		
測点	左右	数量	測点	左右	数量
No. 41 + 11.8	左	1	No. 63 + 0.0	左	1
No. 42 + 13.1	〃	1	No. 67 + 12.5	〃	1
			No. 69 + 7.1	〃	1
			No. 69 + 16.4	〃	1
			No. 69 + 7.3	〃	1
			No. 69 + 16.4	〃	1
合 計		2 個	合 計		6 個

(集水枋)

SM-B700-L700-H800：縞				SM-B700-L700-H900：縞							
測		点	左右	数量	測		点	左右	数量		
No.	35	+	8.7	左	1	No.	41	+	11.8	左	1
No.	57	+	13.5	//	1	No.	57	+	7.4	//	1
No.	41	+	11.8	右	1	No.	51	+	17.6	右	1
合 計				3 個	合 計				3 個		

構造物位置調書 (5)

(集水桝)

【本線：No. 32～No. 70】

SM-B800-L800-H600：編(既設用水路接続用)			SM-B800-L800-H800：編		
測点	左右	数量	測点	上・下	数量
No. 53 + 16.7	右	1	No. 54 + 2.3	左	1
合 計		1 個	合 計		1 個

構 造 物 位 置 調 書 (6)

(集水桝)

【本線：No. 32～No. 70】

[illegible]

構造物位置調書 (7)

(集水桼)

【本線：No. 32～No. 70】

SM-B800-L800-H900：縞（流末処理用）				SM-B800-L800-H1200：縞			
測点		左右	数量	測点		左右	数量
No.	42 + 0.5	左	1	No.	55 + 17.3	右	1
合 計			1 個	合 計			1 個

構 造 物 位 置 調 書 (8)
(集水桝)

【本線：No. 32～No. 70】

SM-B800-L800-H1400 : T25	SM-B900-L900-H600 : T25(既設用水路接続用)
--------------------------	-----------------------------------

測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
-----	----	----	-----	----	----

N ₂	55	17.2	+	1	N ₂	56	14.4	+	1
----------------	----	------	---	---	----------------	----	------	---	---

N=	56	14	4	+	1
----	----	----	---	---	---

構 造 物 位 置 調 書 (9)
(集水桝)

SM-B1000-L1000-H800:縞(吞吐口枳・流末用)	
---------------------------------	--

測 点	左右	数量	測 点	左右	数量
-----	----	----	-----	----	----

N	87	1	3	右	呑口桟BOXで計上			
---	----	---	---	---	-----------	--	--	--

No.	40	+	7.2	//	1			
-----	----	---	-----	----	---	--	--	--

NO.	52	+	5.1	"			

--	--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--	--

[illegible]

--	--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

合 計		1 個	合 計		0 個
-----	--	-----	-----	--	-----

-148-

構 造 物 位 置 調 書 (10)
(集水桝)

【本線：No. 32～No. 70】

SM-B1000-L1000-H900:縞	SM-B1000-L1000-H900:縞(呑口枘・流末用)
-----------------------	--------------------------------

測	点	左右	数量	測	点	左右	数量
---	---	----	----	---	---	----	----

No.	48	±	0.50	左	1.0	No.	42	±	12.60	右	1.0
-----	----	---	------	---	-----	-----	----	---	-------	---	-----

No.	42	+	13.60	左	流末	1.0
-----	----	---	-------	---	----	-----

[illegible]

NO.	42	+	13.00	生	1.0

--	--	--	--	--	--

--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

[illegible]

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

--	--	--	--	--	--

合 計		1.0 個	合 計		1.0 個
-----	--	-------	-----	--	-------

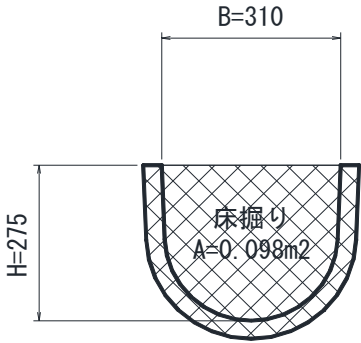
单 位 数 量

<UF-300 10m当り数量>

・ 全体数量	=	10.0 m
・ U型側溝 UF-300	10.0 ÷ 4.00 =	2.5 個

<作業土工>

・ 床掘り				
H≦1m	0.098 ×	10.00	=	1.0 m ³



寸 法 表

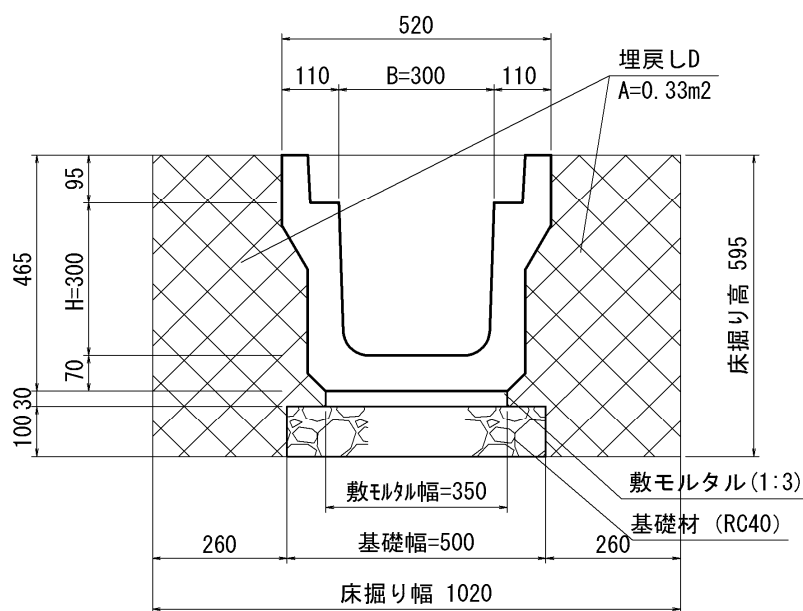
種 別	B	H	摘 要
UF-300	310	275	

<プレキャストU型側溝 PU3-B300-H300 10m当り数量>

・ 全体数量		=	10.0	m
・ プレキャストU型側溝 PU3-B300-H300-L2000	10.0 ÷ 2.00	=	5.0	個
・ 基礎材 RC-40・t=10cm	0.50 × 10.0	=	5.0	m ²
・ 敷モルタル (1:3) t=30	0.35 × 0.03 × 10.0	=	0.1	m ³

<作業土工>

・ 床掘り H≤1m	1.02 × 0.60 × 10.0	=	6.1	m ³
・ 基面整正	0.50 × 10.0	=	5.0	m ²
・ 埋戻しD W<1m	0.33 × 10.0	=	3.3	m ³
・ 残土処理	6.1 - 3.3 ÷ 0.9	=	2.4	m ³

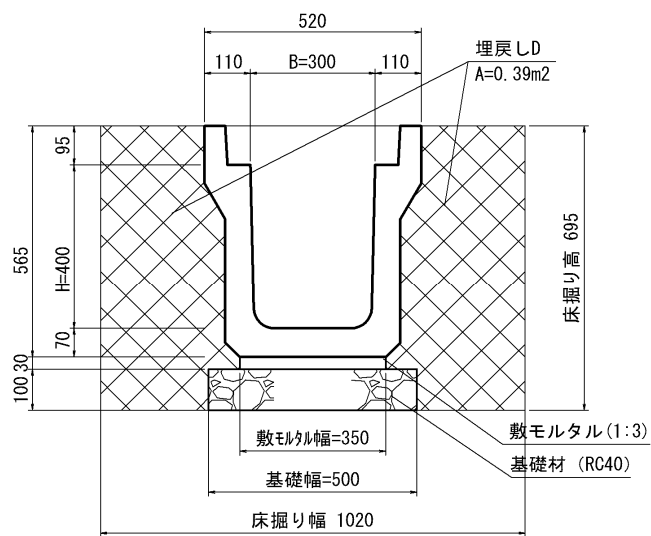


<プレキャストU型側溝 PU3-B300-H400 10m当り数量>

・ 全体数量		=	10.0	m
・ プレキャストU型側溝 PU3-B300-H400	10.0 ÷ 2.00	=	5.0	個
・ 基礎材 RC40・t=10cm	0.50 × 10.0	=	5.0	m ²
・ 敷モルタル (1:3) t=3cm	0.35 × 0.03 × 10.0	=	0.1	m ³

<作業土工>

・ 床掘り H≤1m	1.02 × 0.70 × 10.0	=	7.1	m ³
基面整正	0.50 × 10.0	=	5.0	m ²
・ 埋戻しD W<1m	0.39 × 10.0	=	3.9	m ³
・ 残土処理	7.1 - 3.9 ÷ 0.9	=	2.8	m ³

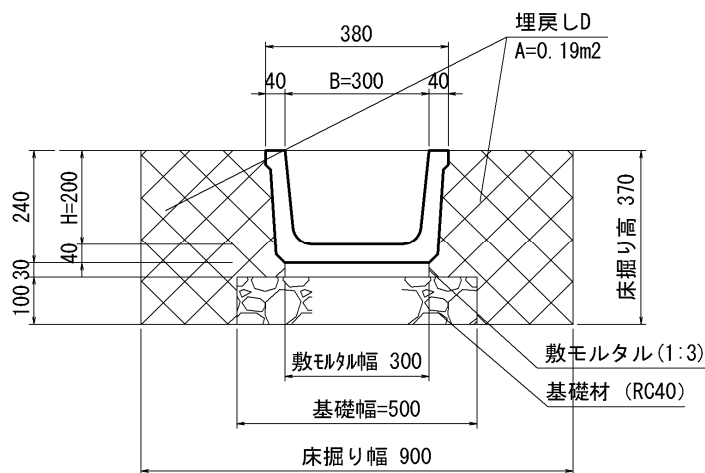


<プレキャストU型側溝 BFⅡ-B300-H200 10m当り数量>

・ 全体数量			=	10.0	m
・ プレキャストU型側溝 BFⅡ-B300-H200	10.0 ÷ 2.00		=	5.0	個
・ 基礎材 RC40・t=10cm	0.50 × 10.0		=	5.0	m ²
・ 敷モルタル (1:3) t=3cm	0.30 × 0.03 × 10.0		=	0.1	m ³

<作業土工>

・ 床掘り H≤1m	0.90 × 0.37 × 10.0		=	3.3	m ³
・ 基面整正	0.50 × 10.0		=	5.0	m ²
・ 埋戻しD W<1m	0.19 × 10.0		=	1.9	m ³
・ 残土処理	3.3 - 1.9 ÷ 0.9		=	1.2	m ³

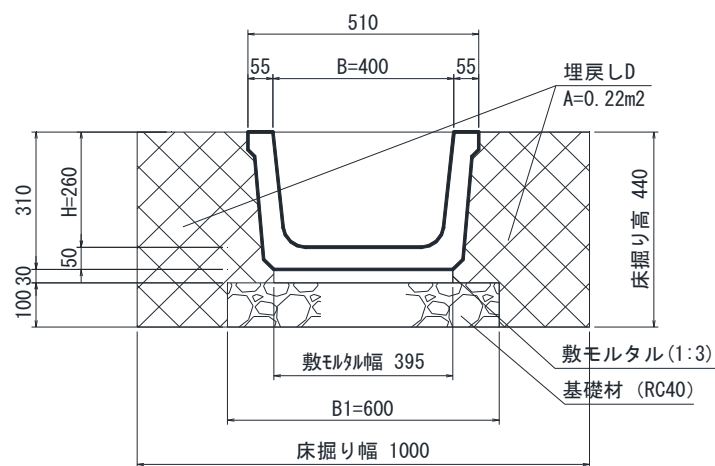


<プレキャストU型側溝 BF I -B400-H260 10m当り数量>

・ 全体数量			=	10.0	m
・ プレキャストU型側溝 BF I -B400-H260		10.0 ÷ 2.00	=	5.0	個
・ 基礎材	RC40・t=10cm	0.60 × 10.0	=	6.0	m ²
・ 敷モルタル	(1:3) t=3cm	0.40 × 0.03 × 10.0	=	0.1	m ³

<作業土工>

・ 床掘り					
H≤1m	1.00 × 0.44 × 10.0		=	4.4	m ³
基面整正	0.60 × 10.0		=	6.0	m ²
・ 埋戻しD					
W<1m	0.22 × 10.0		=	2.2	m ³
・ 残土処理					
	4.4 - 2.2 ÷ 0.9		=	2.0	m ³



・ 全体数量		=	10.0	m
・ プレキャストU型側溝 BF I -B500-H320	10.0 ÷ 2.00	=	5.0	個
・ 基礎材	RC40・t=10cm	0.70 × 10.0	=	7.0 m ²
・ 敷モルタル	(1:3) t=3cm	0.49 × 0.03 × 10.0	=	0.1 m ³

床掘り H≦1m	1.10 × 0.51 × 10.0	=	5.6 m3
基面整正	0.70 × 10.0	=	7.0 m2
埋戻しD W<1m	0.26 × 10.0	=	2.6 m3
残土処理	5.6 - 2.6 ÷ 0.9	=	2.7 m3



＜作業土工＞

[illegible]

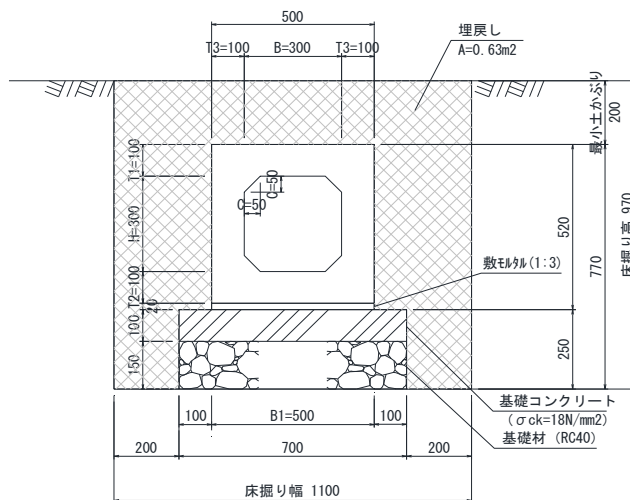
・ 全体数量		=	10.0	m
・ プレキャストU型側溝 BF-B600-H380	10.0 ÷ 2.00	=	5.0	個
・ 基礎材	RC40・t=10cm	0.80 × 10.0	=	8.0 m ²
・ 敷モルタル	(1:3) t=3cm	0.58 × 0.03 × 10.0	=	0.2 m ³

・ 床掘り					
H≦1m	1.20	×	0.57	×	10.0
				=	6.8 m3
・ 基礎整正	0.80	×	10.0		
				=	8.0 m2
・ 埋戻しD					
W<1m	0.30	×	10.0		
				=	3.0 m3
・ 残土処理					
	6.8	－	3.0	÷	0.9
				=	3.5 m3



<函渠 RCB-B300-H300 10m当り数量>

・ 全体数量		=	10.0	m
・ プレキャスト函渠 RCB-B300-H300	10.0 ÷ 2.00	=	5.0	個
・ 基礎材 RC40・t=15cm	0.70 × 10.0	=	7.0	m ²
・ 基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	0.70 × 0.10 × 10.0	=	0.7	m ³
・ 型枠	0.10 × 10.0 × 2	=	2.0	m ²

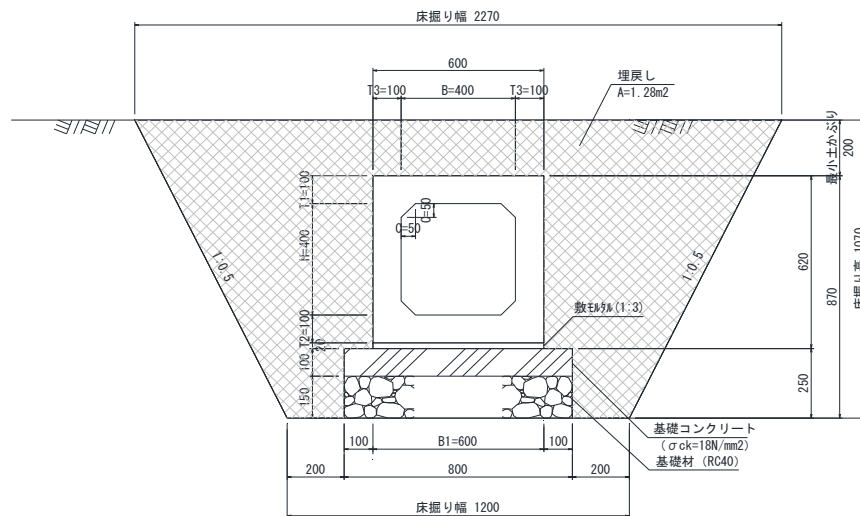


<作業土工>

・ 床掘り				
床掘り高		h =	0.97	m
床掘り幅		b =	1.10	m
H ≤ 1.0m	0.97 × 1.10 × 10.0	=	10.7	m ³
基面整正	0.70 × 10.0	=	7.0	m ²
・ 埋戻し				
W < 1m	0.63 × 10.0	=	6.3	m ³
・ (残土処理) 残土処理工へ計上				
	10.7 - 6.3 ÷ 0.9	=	3.7	m ³

< 函渠 RCB-B400-H400 10m当り数量 >

・ 全体数量		=	10.0	m
・ プレキャスト函渠 RCB-B400-H400	$10.0 \div 2.00$	=	5.0	個
・ 基礎材 RC40・t=15cm	0.80×10.0	=	8.0	m ²
・ 基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.80 \times 0.10 \times 10.0$	=	0.8	m ³
・ 型枠	$0.10 \times 10.0 \times 2$	=	2.0	m ²



< 作業土工 >

・ 床掘り

床掘り高	$h =$	1.07	m
------	-------	------	---

床掘り幅	$b1 =$	2.27	m
	$b2 =$	1.20	m

$H \leq 5\text{m}$	$(2.27 + 1.20) \div 2 \times 1.07 \times 10.0$	=	18.6	m ³
--------------------	--	---	------	----------------

基面整正	0.80×10.0	=	8.0	m ²
------	--------------------	---	-----	----------------

・ 埋戻し

$W < 1\text{m}$	1.28×10.0	=	12.8	m ³
-----------------	--------------------	---	------	----------------

・ (残土処理) 残土処理工へ計上

$18.6 - 12.8 \div 0.9$	=	4.4	m ³
------------------------	---	-----	----------------

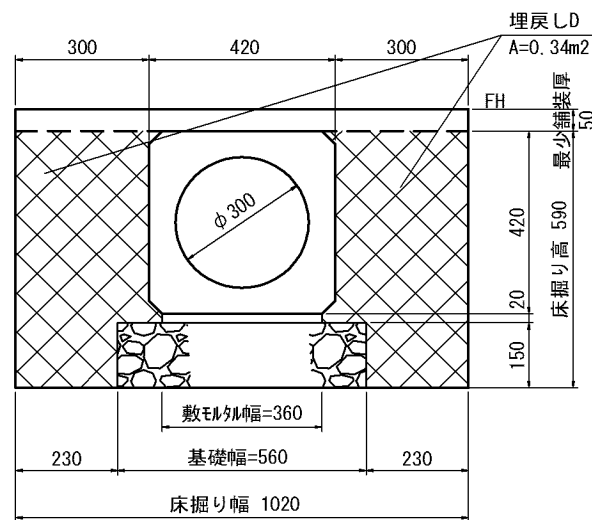
- ・ 床掘り

基面整正	0.80×10.0	=	8.0 m2
------	--------------------	---	--------

・（残土処理）残土処理工へ計上	
$22.8 - 12.8 \div 0.9$	$= 8.6 \text{ m3}$

<管渠 CSB-D300 10m当り数量>

・ 全体数量		=	10.0	m
・ CSB-D300 L=2000	$10.0 \div 2.40$	=	4.2	個
・ 基礎材 RC-40・t=150	0.56×10.0	=	5.6	m ²
・ 敷きモルタル t=20	$0.02 \times 0.36 \times 10.0$	=	0.1	m ³



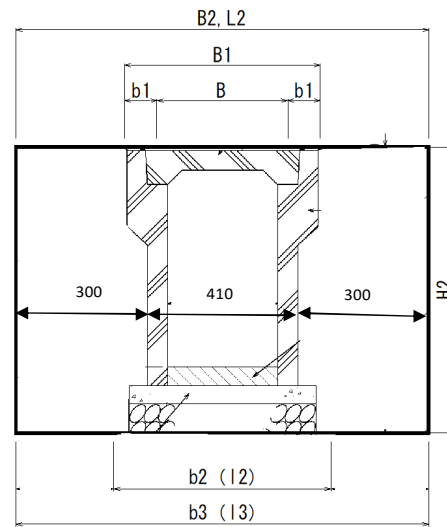
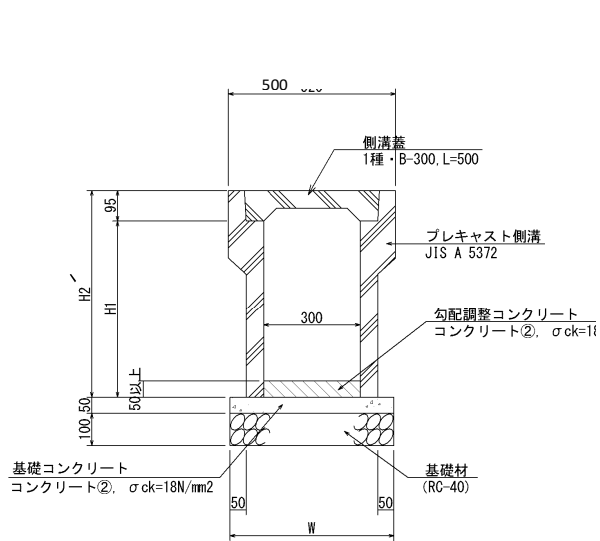
<作業土工>

・ 床掘り				
床掘り高		$h =$	0.59	m
床掘り幅		$b =$	1.02	m
$H \leq 1.0m$	$0.59 \times 1.02 \times 10.0$	=	6.0	m ³
・ 基面整正	0.56×10.0	=	5.6	m ²
・ 埋戻し				
$W < 1m$	0.34×10.0	=	3.4	m ³
・ 残土処理	$6.0 - 3.4 \div 0.9$	=	2.2	m ³

單位數量計算書

10 m 当り

自由勾配側溝B300×H400



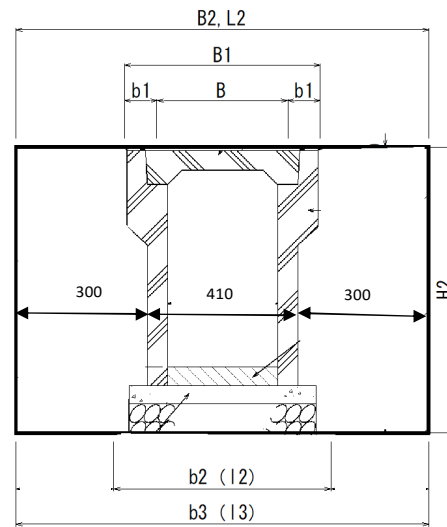
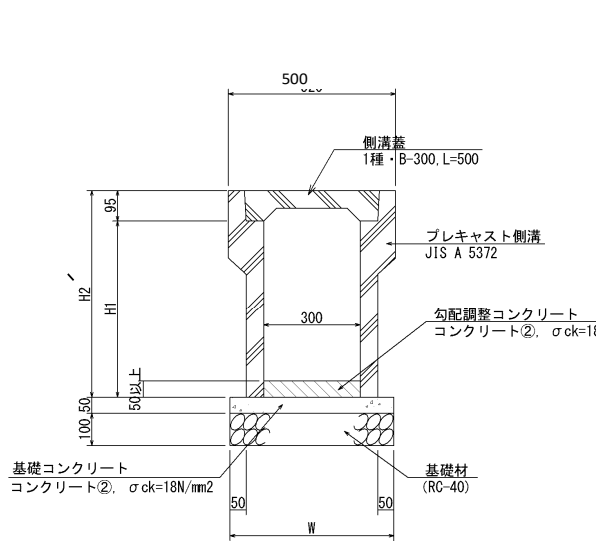
B1, L1	0.500
B2, L2	1.010
b2, 12	0.510
b3, 13	1.010
H2	0.695

[illegible]

單位數量計算書

10 m 当り

自由勾配側溝B300×H500



B1, L1	0.500
B2, L2	1.010
b2, 12	0.510
b3, 13	1.010
H2	0.795

[illegible]

自由勾配側溝B300×H600

Technical drawing of a rectangular frame with dimensions and labels:

- Top View:** Shows a rectangle with overall width $B1$ and overall height $B2, L2$. The width is divided into three sections: $b1$ (left), B (center), and $b1$ (right).
- Front View:** Shows a rectangular frame with an inner opening of width 430 . The frame has a thickness of 300 on both sides. The total height is labeled $H2$.
- Bottom View:** Shows the base of the frame with dimensions $b2 (12)$ and $b3 (13)$.
- Sectional Views:** Two cross-sections are shown, labeled $a-a'$ and $b-b'$, indicating the frame's profile and internal structure.

B1, L1	0.500
B2, L2	1.030
b2, 12	0.530
b3, 13	1.030
H2	0.895

-165-

自由勾配側溝B600×H400

Technical drawing of a rectangular frame with dimensions and labels:

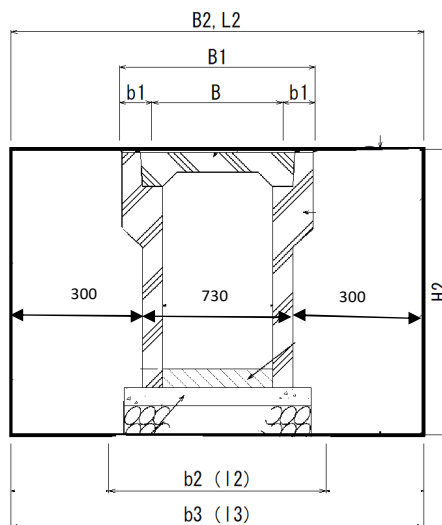
- Top View:** Shows a rectangle with overall width $B1$. The width is divided into three sections: $b1$ (left), B (center), and $b1$ (right).
- Front View:** Shows a rectangular frame with overall height $H2$. The inner opening has a width of 730 . The distance from the left edge of the frame to the centerline of the opening is 300 , and the distance from the right edge to the centerline is also 300 .
- Bottom View:** Shows the base of the frame with overall width $b2$ (12) and $b3$ (13). The base features a wavy pattern on the left and right sides.

B1, L1	0.830
B2, L2	1.330
b2, 12	0.830
b3, 13	1.330
H2	0.790

-166-

自由勾配側溝B600×H500

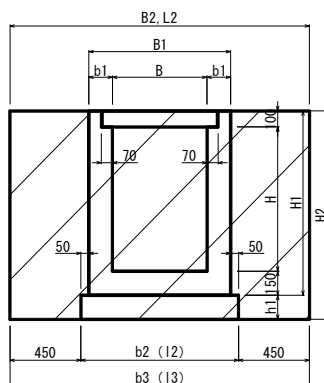
自由勾配側溝B600×H500



B1, L1	0.830
B2, L2	1.330
b2, 12	0.830
b3, 13	1.330
H2	0.890

[illegible]

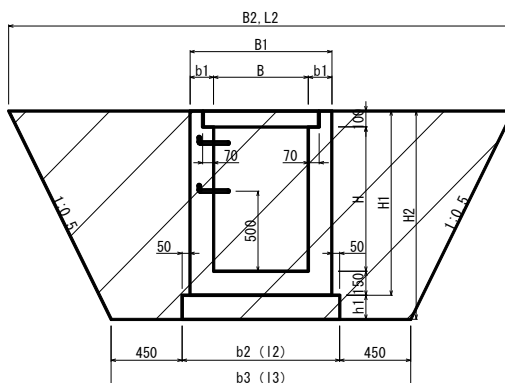
1 箇所当り



B, L	0.700	0.700
B1, L1	1.000	1.000
B2, L2	2.000	2.000
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.100	1.100
b3, l3	2.000	2.000
H(H-0.10)	0.500	
H1	0.850	
H2	1.000	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

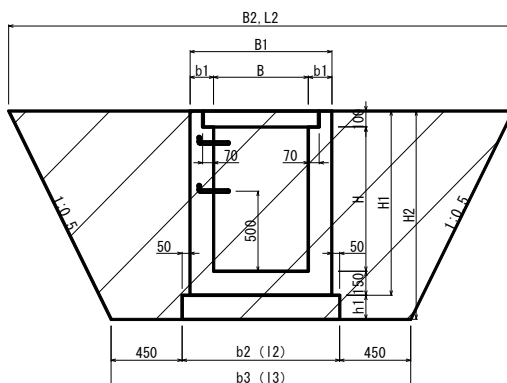


B, L	0. 700	0. 700
B1, L1	1. 000	1. 000
B2, L2	3. 100	3. 100
b1	0. 150	0. 150
b2, l2	1. 100	1. 100
b3, l3	2. 000	2. 000
H(H-0. 10)	0. 600	
H1	0. 950	
H2	1. 100	
h1	0. 150	

[illegible]

1 箇所当り

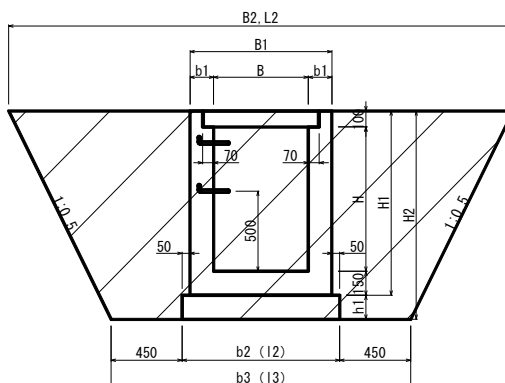
Diagram illustrating the cross-section of a beam with concentric layers. The innermost square is labeled L . The next layer is labeled b_1 . The outermost layer is labeled B . The total width is labeled L_1 .



B, L	0.700	0.700
B1, L1	1.000	1.000
B2, L2	3.200	3.200
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.100	1.100
b3, l3	2.000	2.000
H(H-0.10)	0.700	
H1	1.050	
H2	1.200	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

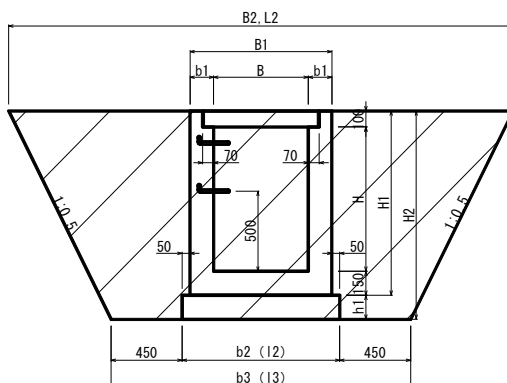


B, L	0.700	0.700
B1, L1	1.000	1.000
B2, L2	3.300	3.300
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.100	1.100
b3, l3	2.000	2.000
H(H-0.10)	0.800	
H1	1.150	
H2	1.300	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

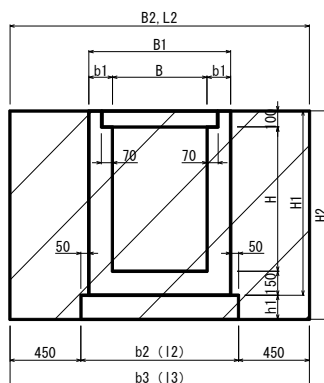
Diagram illustrating the cross-section of a beam with concentric layers. The innermost square is labeled L . The next layer is labeled b_1 . The outermost layer is labeled B . The total width is labeled L_1 .



B, L	0. 800	0. 800
B1, L1	1. 200	1. 200
B2, L2	4. 050	4. 050
b1	0. 200	0. 200
b2, l2	1. 300	1. 300
b3, l3	2. 200	2. 200
H(H-0. 10)	1. 300	
H1	1. 650	
H2	1. 850	
h1	0. 200	

[illegible]

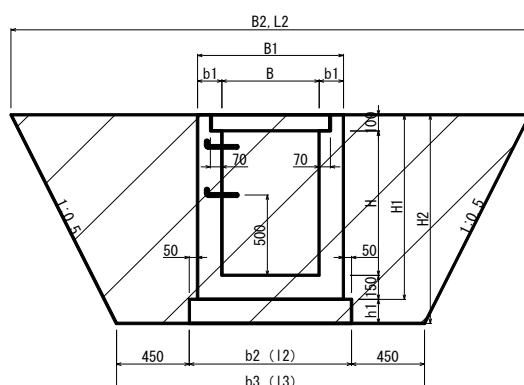
1 箇所当り



B, L	0.900	0.900
B1, L1	1.200	1.200
B2, L2	2.200	2.200
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.300	1.300
b3, l3	2.200	2.200
H(H-0.10)	0.500	
H1	0.850	
H2	1.000	
h1	0.150	

[illegible]

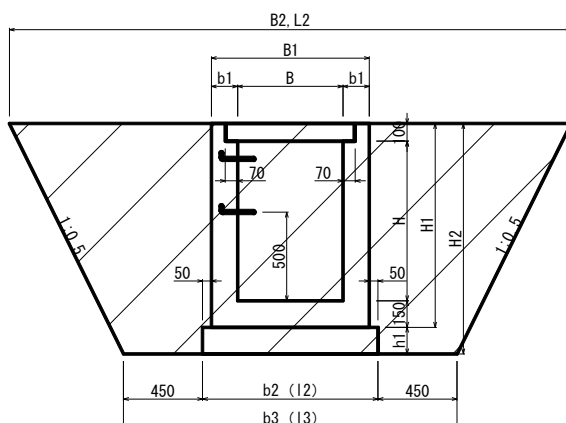
1 箇所当り



B, L	0.900	0.900
B1, L1	1.200	1.200
B2, L2	3.400	3.400
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.300	1.300
b3, l3	2.200	2.200
H(H-0.10)	0.700	
H1	1.050	
H2	1.200	
h1	0.150	

名称	規格	計算式	単位	数量
基礎砕石	RC-40・t=150	$1.30 \times 1.30 \times 1$	m ²	1.7
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	($1.20 \times 1.20 \times 1.05$ − ($0.90 \times 0.90 \times 0.70 + ((0.90 + 0.14)$ $\times (0.90 + 0.14)) \times 0.10$)) × 1	m ³	0.84
型枠		((($0.90 + 0.15 \times 2$) × 1.05) × 2 + (($0.90 + 0.15 \times 2$) × 1.05) × 2 + $0.90 \times 1.05 \times 2 + 0.90 \times 1.05 \times 2$)) × 1	m ²	8.8
作業土工(排水構造物作業土工へ計上)				
(床掘り)		($2.20 \times 2.20 + 3.40 \times 3.40$) × 1/2 × 1.20×1	m ²	9.8
(基面整正)		$1.30 \times 1.30 \times 1$	m ²	1.7
(埋戻し)	種別C	$9.8 - ((1.30 \times 1.30 \times 0.15 + 1.20 \times 1.20 \times 1.05) \times 1)$	m ³	8.0
(残土処理)		$9.8 - 8.0 \times 1/0.9$	m ³	0.9
蓋	B1000用			
	グレーチング又はコンクリート蓋		枚	1.0

1 箇所当り

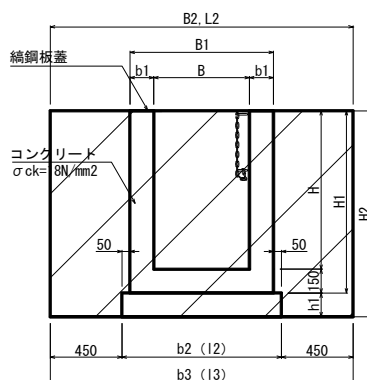


B, L	1. 000	1. 000
B1, L1	1. 300	1. 300
B2, L2	3. 500	3. 500
b1	0. 150	0. 150
b2, l2	1. 400	1. 400
b3, l3	2. 300	2. 300
H(H=0. 10)	0. 700	
H1	1. 050	
H2	1. 200	
h1	0. 150	

[illegible]

1 箇所当り

A diagram of a square frame. The outer square has a side length of L . The inner square has a side length of B . The distance between the two squares is $b1$ on all four sides.

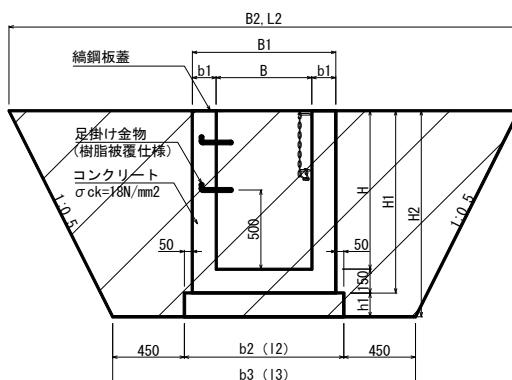


B, L	0.700	0.700
B1, L1	1.000	1.000
B2, L2	2.000	2.000
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.100	1.100
b3, l3	2.000	2.000
H	0.500	
H1	0.650	
H2	0.800	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

A diagram showing a large square with side length L and a smaller square inside it with side length l . The distance between the corresponding sides of the two squares is labeled $b1$.

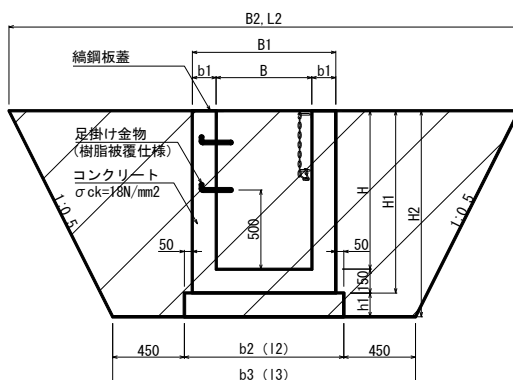


B, L	0.700	0.700
B1, L1	1.000	1.000
B2, L2	3.100	3.100
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.100	1.100
b3, l3	2.000	2.000
H	0.800	
H1	0.950	
H2	1.100	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

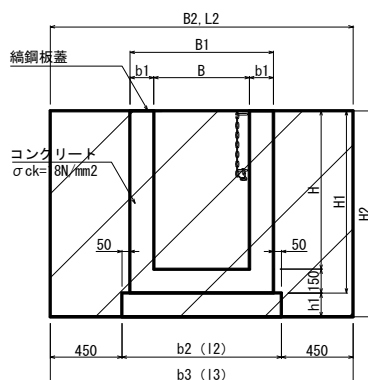
Diagram illustrating the geometry of a square with side length L and a smaller square inside it with side length l . The distance between the sides of the two squares is labeled $b1$.



B, L	0.700	0.700
B1, L1	1.000	1.000
B2, L2	3.200	3.200
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.100	1.100
b3, l3	2.000	2.000
H	0.900	
H1	1.050	
H2	1.200	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

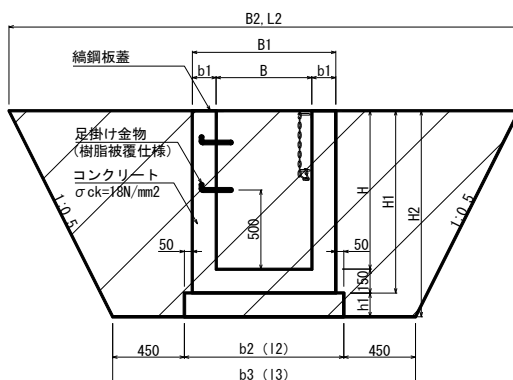


B, L	0.800	0.800
B1, L1	1.100	1.100
B2, L2	2.100	2.100
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.200	1.200
b3, l3	2.100	2.100
H	0.600	
H1	0.750	
H2	0.900	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

A diagram of a square frame. The inner square has side length L . The frame has a uniform thickness b_1 . The total side length of the frame is labeled B . Dimension lines indicate L for the inner square, b_1 for the frame thickness, and B for the total width.

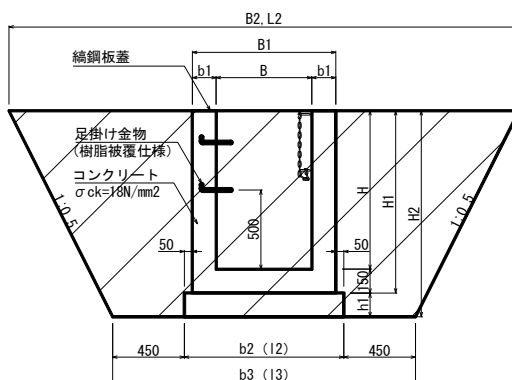


B, L	0.800	0.800
B1, L1	1.100	1.100
B2, L2	3.200	3.200
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.200	1.200
b3, l3	2.100	2.100
H	0.800	
H1	0.950	
H2	1.100	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

A diagram showing a large square with side length L and a smaller square inside it with side length l . The distance between the corresponding sides of the two squares is labeled $b1$.

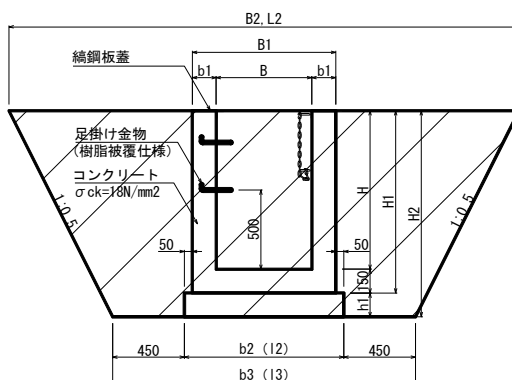


B, L	0.800	0.800
B1, L1	1.100	1.100
B2, L2	3.300	3.300
b1	0.150	0.150
b2, l2	1.200	1.200
b3, l3	2.100	2.100
H	0.900	
H1	1.050	
H2	1.200	
h1	0.150	

[illegible]

1 箇所当り

A diagram of a square frame. The outer square has a side length of L . The inner square has a side length of b_1 . The distance between the two squares is B . The diagram shows the frame from a top-down perspective, with dimensions labeled on the right and bottom.

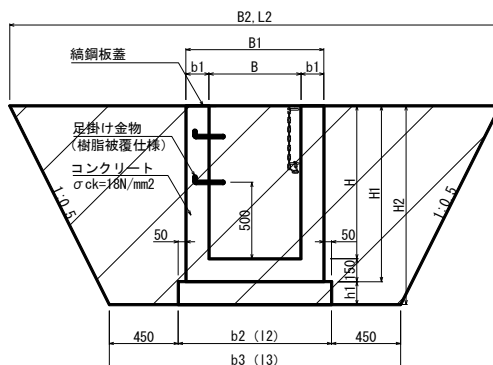


B, L	0.800	0.800
B1, L1	1.200	1.200
B2, L2	3.750	3.750
b1	0.200	0.200
b2, l2	1.300	1.300
b3, l3	2.200	2.200
H	1.200	
H1	1.350	
H2	1.550	
h1	0.200	

[illegible]

1 箇所当り

A diagram showing a large square with side length L and a smaller square inside it with side length l . The distance between the corresponding sides of the two squares is labeled b_1 .

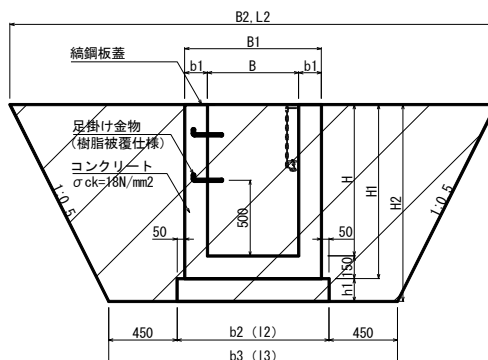


B, L	1. 000	1. 000
B1, L1	1. 300	1. 300
B2, L2	3. 400	3. 400
b1	0. 150	0. 150
b2, l2	1. 400	1. 400
b3, l3	2. 300	2. 300
H	0. 800	
H1	0. 950	
H2	1. 100	
h1	0. 150	

[illegible]

1 箇所当り

Diagram of a square cross-section of a beam with a square hole. The outer square has side length L . The inner square hole has side length l . The distance from the center of the hole to the outer edge is R . The thickness of the beam is b_1 .



B, L	1. 000	1. 000
B1, L1	1. 300	1. 300
B2, L2	3. 500	3. 500
b1	0. 150	0. 150
b2, l2	1. 400	1. 400
b3, l3	2. 300	2. 300
H	0. 900	
H1	1. 050	
H2	1. 200	
h1	0. 150	

[illegible]

9 カルバート工

【本線：No. 26～No. 70】

カルバート工集計表①

【本線：No. 26～No. 70】

[illegible]

カルバート工集計表②

【本線：No. 26～No. 70】

項 目	規 格	単位	数 量							合 計
			ボックス カルバート	パイプカルバート（横断管：耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900)						
			N0. 41+10. 1	N0. 34+9. 4	N0. 37+16. 5	N0. 45+6. 0	N0. 49+0. 1	N0. 53+0. 2	小 計	
				CSB-D600	CSB-D450 CSB-D600	CSB-D600	CSB-D600	CSB-D450 CSB-D600		
作業土工										
	床掘り	m3	91. 6	32. 5	27. 8	41. 5	32. 7	37. 8	172. 3	263. 9
	埋戻しB	m3								
	埋戻しC	m3								
	埋戻しDW<1. 0m	m3	55. 2	17. 6	16. 0	22. 5	17. 5	21. 2	94. 8	150. 0
	残土処理	m3	30. 3	12. 9	10. 0	16. 5	13. 3	14. 2	66. 9	97. 2
ボックスカルバート										
RCB-B1600×H1000×L2000		m	28. 0						0. 0	28. 0
		個	14. 0						0. 0	14. 0
CSB-D450		m	0. 0		8. 7			10. 4	19. 1	19. 1
CSB-D600		m	0. 0	17. 4	7. 9	23. 7	22. 7	12. 7	84. 4	84. 4
基礎コンクリート										
	σ ck=18N/mm2	m3	8. 8						0. 0	8. 8
同上型枠		m2	9. 8						0. 0	9. 8
基礎材	(RC-40) t=200	m2	59. 0	15. 3	14. 0	21. 2	20. 3	18. 8	89. 6	148. 6
敷モルタル		m3	1. 0	0. 2	0. 2	0. 4	0. 4	0. 3	1. 5	2. 5
基面整正		m2	59. 0	20. 5	18. 6	26. 3	25. 4	23. 4	114. 2	173. 2
呑吐口柵(場所打ち)		箇所	0	2	2	2	2	2	10	10
呑口柵①	1000×1000×800	箇所			1				1	1
吐口柵①	1000×1000×800	箇所						1	1	1
呑口柵①	1000×1000×1000	箇所		1		1	1	1	4	4
吐口柵①	1000×1000×1000	箇所		1	1	1	1		4	4
コンクリート										
	σ ck=18N/mm2	m3	0. 0	1. 4	2. 6	2. 8	2. 8	2. 6	12. 2	12. 2
型枠		m2	0. 0	21. 8	20. 2	22. 0	22. 2	19. 8	106. 0	106. 0
基礎材	(RC-40) t=150	m2	0. 0	5. 2	5. 2	5. 2	5. 2	5. 2	26. 0	26. 0

工 土 業 作

作業土工 (1)

NO. 41+10.1 ボックスカルバート (RCB-B1600×H1000)

1箇所当り

参考図

The figure contains three technical drawings for a box culvert structure:

- Left Side View (左側道):** Shows a cross-section of the culvert with a width of 6210mm. The top width is 619mm, and the bottom width is 961mm. The height of the structure is 3108mm. The ground level (EL) is 5.863 on the left and 5.872 on the right. The culvert invert level is 4.712. The bed width (L) is 15.00m. The foundation length (L) is 14.20m. The structure is made of RCB-B1600×H1000 7@2000=14000.
- Right Side View (右側道):** Shows a cross-section of the culvert with a width of 6346mm. The top width is 922mm, and the bottom width is 659mm. The height of the structure is 3235mm. The ground level (EL) is 5.886 on the left and 5.894 on the right. The culvert invert level is 4.726. The bed width (L) is 15.00m. The foundation length (L) is 14.20m. The structure is made of RCB-B1600×H1000 7@2000=14000.
- Detail View:** Shows a cross-section of the culvert with a width of 1880mm. The top width is 40mm, and the bottom width is 140mm. The height of the structure is 1000mm. The ground level (EL) is 5.863 on the left and 5.872 on the right. The culvert invert level is 4.712. The bed width (L) is 5.76m. The structure is made of RCB-B1600×H1000 7@2000=14000.

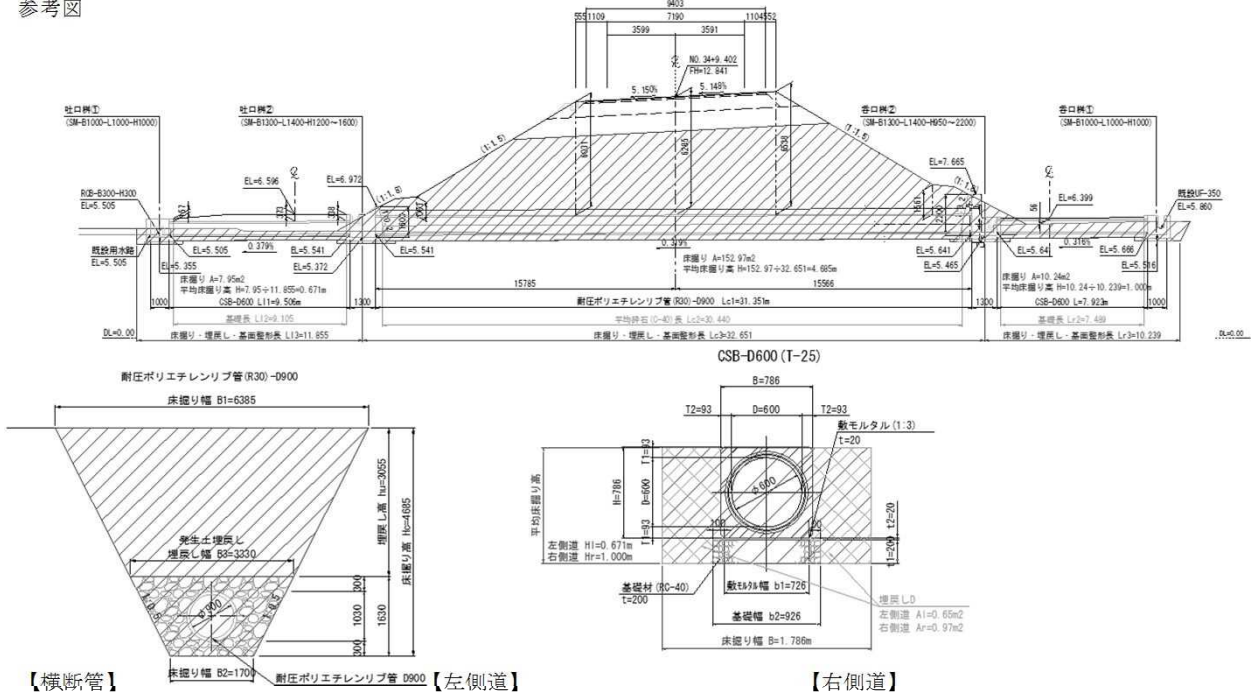
作業土工延長	15.00
床掘り幅	5.76
平均床掘り高	0.53
埋戻し断面積	1.84

項目	算式				単位	数量
作業土工						
オープン掘削	◇左側道					
床掘りB	5.760	×	0.530	×	15.000	= m3 45.792
	◇右側道					
	5.760	×	0.530	×	15.000	= m3 45.792
	床掘り計				= m3	91.6
埋戻し	◇左側道					
埋戻しD	1.840	×	15.000		= m3	27.600
	◇右側道					
	1.840	×	15.000		= m3	27.600
	埋戻し計				= m3	55.2
残土処理	◇左側道					
	45.792	—	27.600	÷	0.9	= m3 15.125
	◇右側道					
	45.792	—	27.600	÷	0.9	= m3 15.125
	残土処理計				= m3	30.3

作業土工(2)

NO.34+9.4 横断管:耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900①

参考図



【横断管】

耐圧ポリエチレンリブ管 D900 【左側道】

【右側道】

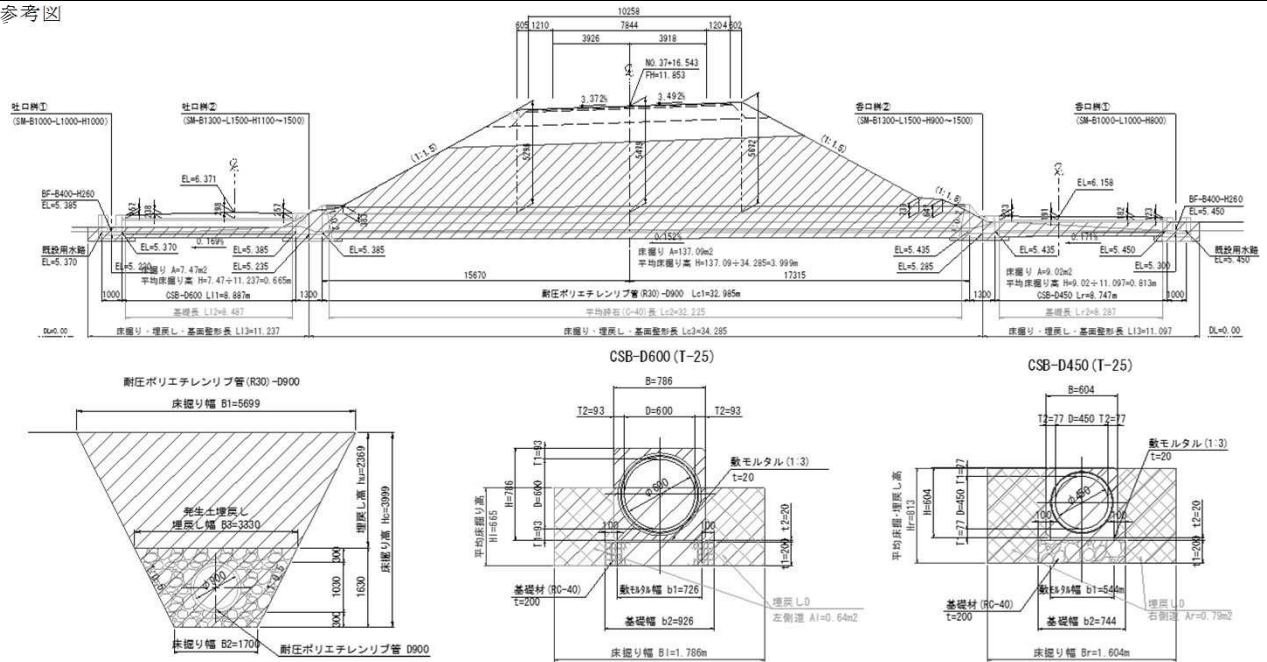
作業土工延長 Lc3=	32.651 m	作業土工延長 L13=	11.855 m	作業土工延長 Lr3=	10.239 m
床掘り・埋戻し幅 B1=	6.385 m	床掘り幅 B=	1.786 m	床掘り幅 B=	1.786 m
床掘り幅 B2=	1.700 m	平均床掘高 H11=	0.671 m	平均床掘高 Hr1=	1.000 m
埋戻し幅 B3=	3.330 m	埋戻し面積 A1=	0.65 m ²	埋戻し面積 Ar=	0.97 m ²
平均床掘高 Hc=	4.685 m				
埋戻し高 hu=	3.055 m				

項 目		算 式						単位	数 量	
作業土工 床掘り										
	左側道	1.786	×	0.671	×	11.855		m3	14.2	
	右側道	1.786	×	1.000	×	10.239		m3	18.3	
							床掘り計=	m3	32.5	
埋戻しD										
	左側道	0.650	×	11.855				m3	7.7	
	右側道	0.970	×	10.239				m3	9.9	
							埋戻しD計=	m3	17.6	
残土処理		32.5	－(	0.0	＋	17.6	)÷	0.9	m3	12.9

作 業 土 工 (3)

NO. 37+16.5 横断管：耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900

参考図



【横断管】

作業土工延長 Lc3= 34.285 m
床掘り・埋戻し幅 B1= 5.699 m
床掘り幅 B2= 1.700 m
埋戻し幅 B3= 3.330 m
平均床掘高 Hc= 3.999 m
埋戻し高 hu= 2.369 m

【左側道】

作業土工延長 L13= 11.237 m
床掘り幅 B1= 1.786 m
平均床掘高 H11= 0.665 m
埋戻し面積 A1= 0.64 m²

【右側道】

作業土工延長 Lr3= 11.097 m
床掘り幅 Br= 1.604 m
平均床掘高 Hr= 0.813 m
埋戻し面積 Ar= 0.79 m²

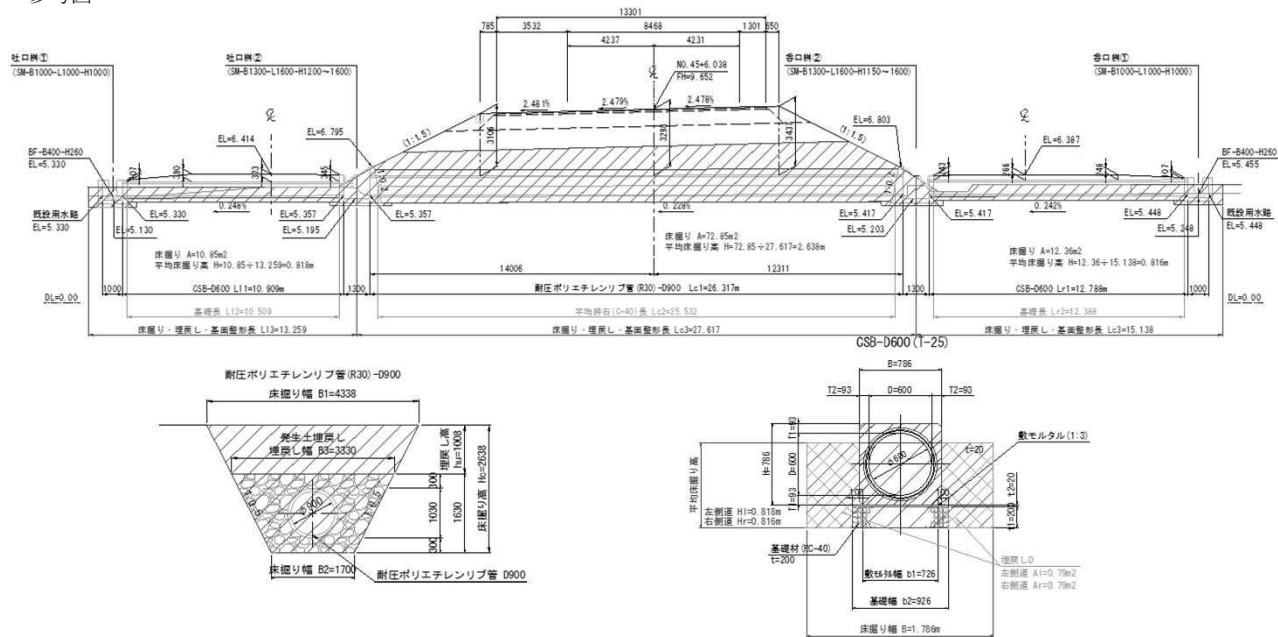
項 目	算 式					単位	数 量
作業土工 床掘り	左側道	1.786	×	0.665	×	11.237	m ³ 13.3
	右側道	1.604	×	0.813	×	11.097	m ³ 14.5
	床掘り計=						m ³ 27.8
埋戻しD	左側道	0.640	×	11.237			m ³ 7.2
	右側道	0.790	×	11.097			m ³ 8.8
	埋戻しD計=						m ³ 16.0
残土処理		27.8	－(	0.0	＋	16.0	) ÷ 0.9 m ³ 10.0

【本線：No.26～No.70】

作 業 土 工 (4)

NO. 45+6.0 横断管：耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900

参考文



【横断管】

作業土工延長	Lc3=	27.617	m
床掘り・埋戻し幅	B1=	4.338	m
床掘り幅	B2=	1.700	m
埋戻し幅	B3=	3.330	m
平均床掘高	Hc=	2.638	m
埋戻し高	hu=	1.008	m

【左側道】

作業土工延長	L13=	13.259	m
床掘り幅	B=	1.786	m
平均床掘高	H1=	0.818	m
埋戻し面積	A1=	0.79	m ²

【右側道】

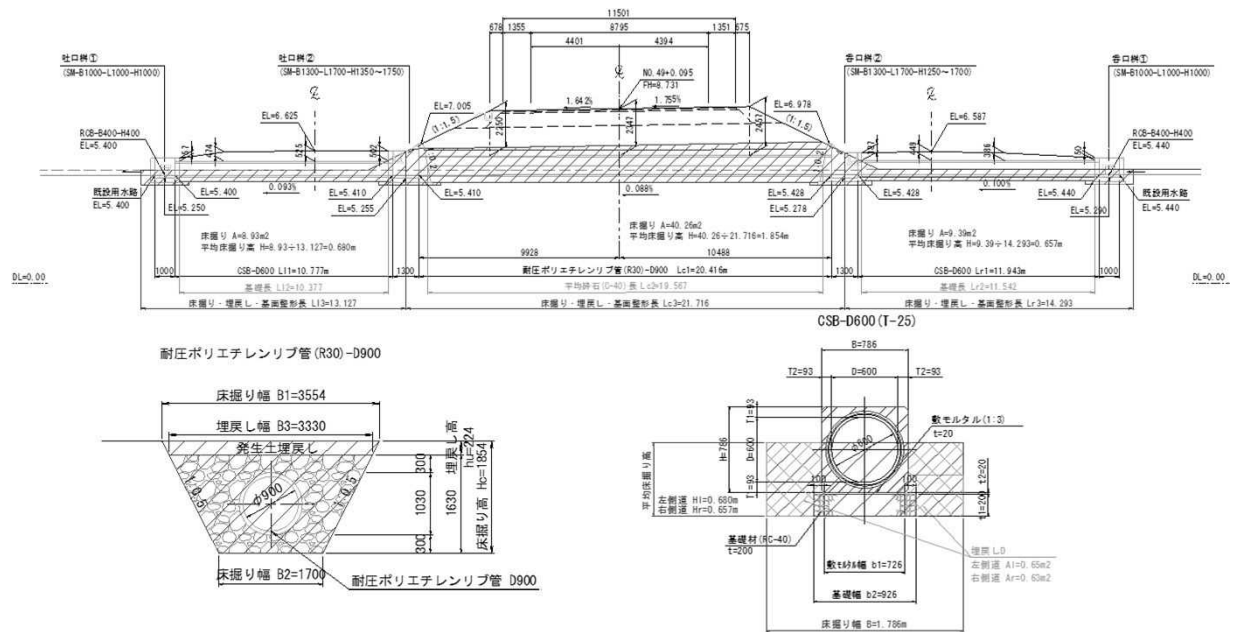
作業土工延長	Lr=	15.138	m
床掘り幅	B=	1.786	m
平均床掘高	Hr=	0.816	m
埋戻し面積	Ar=	0.79	m ²

項 目	算 式						単位	数 量
作業土工 床掘り								
左側道	1.786	×	0.818	×	13.259		m3	19.4
右側道	1.786	×	0.816	×	15.138		m3	22.1
	床掘り計=						m3	41.5
埋戻しD								
左側道	0.790	×	13.259				m3	10.5
右側道	0.790	×	15.138				m3	12.0
	埋戻しD計=						m3	22.5
残土処理	41.5	− (	0.0	+	22.5	) ÷ 0.9	m3	16.5

作業土工 (5)

NO. 49+0.1 横断管: 耐圧ポリエチレンリブ管 (R30)-D900①

参考図



【横断管】

作業土工延長 Lc3= 21.716 m
床掘り・埋戻し幅 B1= 3.554 m
床掘り幅 B2= 1.700 m
埋戻し幅 B3= 3.330 m
平均床掘高 Hc= 1.854 m
埋戻し高 hu= 0.224 m

【左側道】

作業土工延長 L13= 13.127 m
床掘り幅 B= 1.786 m
平均床掘高 H1= 0.680 m
埋戻し面積 A1= 0.65 m²

【右側道】

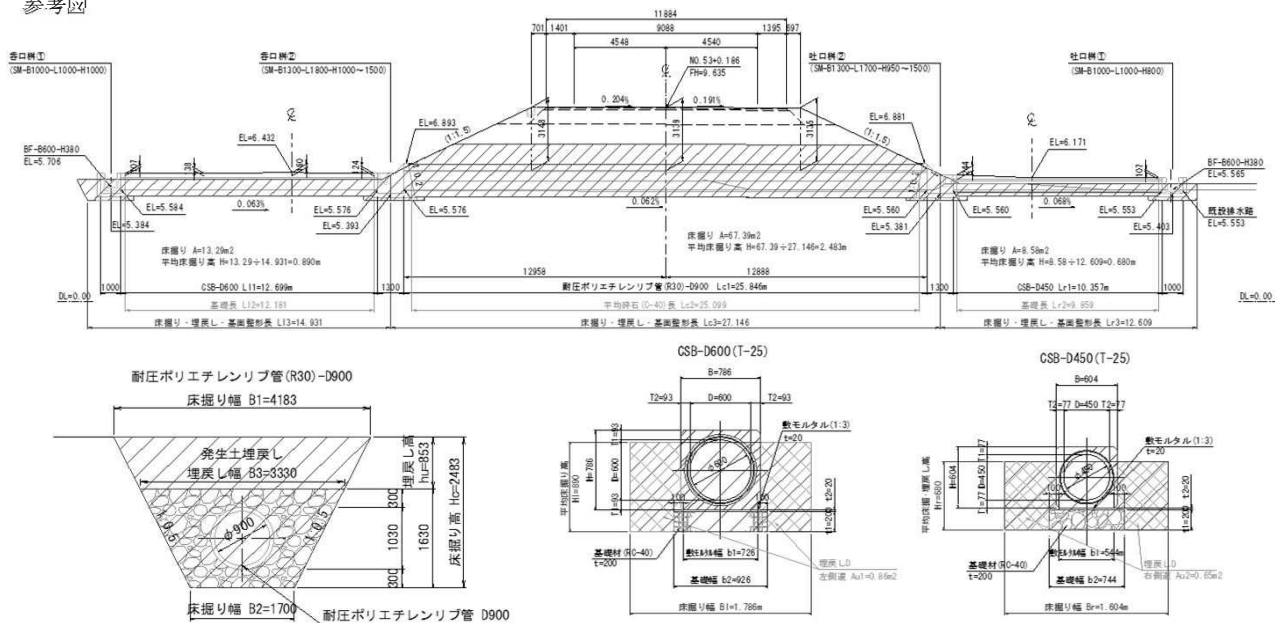
作業土工延長 Lr3= 14.293 m
床掘り幅 B= 1.786 m
平均床掘高 Hr= 0.657 m
埋戻し面積 Ar= 0.63 m²

項 目	算 式						単位	数 量		
作業土工 床掘り										
	左側道	1.786	×	0.680	×	13.127	m3	15.9		
	右側道	1.786	×	0.657	×	14.293	m3	16.8		
	床掘り計=						m3	32.7		
埋戻しD										
	左側道	0.650	×	13.127			m3	8.5		
	右側道	0.630	×	14.293			m3	9.0		
	埋戻しD計=						m3	17.5		
残土処理	32.7	−	(	0.0	+	17.5	) ÷	0.9	m3	13.3

作業土工 (6)

NO.53+0.2 横断管:耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900①

参考図



【横断管】

作業土工延長	Lc3=	27.146	m
床掘り・埋戻し幅	B1=	4.183	m
床掘り幅	B2=	1.700	m
埋戻し幅	B3=	3.330	m
平均床掘高	Hc=	2.483	m
埋戻し高	hu=	0.853	m

【左側道】

作業土工延長	L13=	15.049	m
床掘り幅	Bt1=	1.786	m
平均床掘高	H1=	0.890	m
埋戻し面積	Au1=	0.86	m ²

【右側道】

作業土工延長	Lr3=	12.707	m
床掘り幅	Bt2=	1.604	m
平均床掘高	Hr=	0.680	m
埋戻し面積	Au2=	0.65	m ²

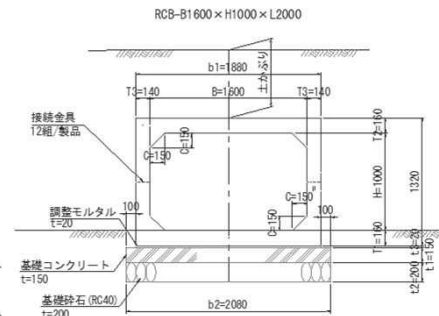
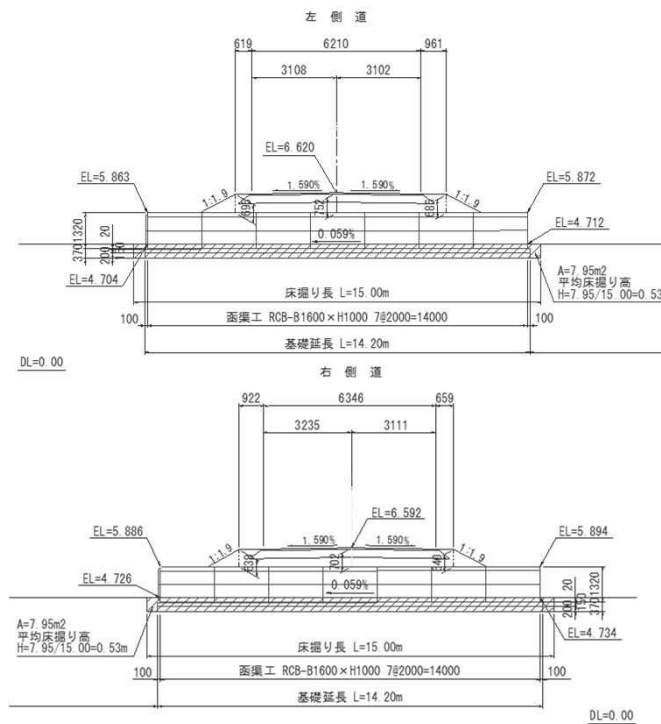
項目	算式					単位	数量
作業土工							
床掘り							
左側道	1.786	×	0.890	×	15.049	m ³	23.9
右側道	1.604	×	0.680	×	12.707	m ³	13.9
	床掘り計=					m ³	37.8
埋戻しD							
左側道	0.860	×	15.049			m ³	12.9
右側道	0.650	×	12.707			m ³	8.3
	埋戻しD計=					m ³	21.2
残土処理	37.8	- (	0.0	+ 21.2) ÷	0.9	m ³	14.2

カ ル ハ ー ト 工

ボックスカルバート

NO. 41+10.1 ボックスカルバート (B1600×H1000×L2000)

参考図



材料表

(10m当り)

名称	単位	数量	摘要
本体	本	5.00	L=2000
基礎コンクリート	m ³	3.120	t=150
基礎型枠	m ²	3.000	
基礎砕石	m ²	20.800	t=200
調整モルタル	m ³	0.376	t=20

H	1.000
B	1.600
L	2.000
T1	0.160
T2	0.160
T3	0.140
C	0.150
b1	1.880
b2	2.080
t1	0.150
t2	0.200
t3	0.020

左側道 RCB長 = 14.000 m

右側道 RCB長 = 14.000 m

RCB総延長 = 28.000 m

左側道基礎長 = 14.200 m

右側道基礎長 = 14.200 m

基礎総延長 = 28.400 m

項目	算式	単位	数量
ボックスカルバート	RCB-B3000×H2000×L2000	m	28.0
左側道	14.000 / 2.000	個	7.0
右側道	14.000 / 2.000	個	7.0
	ボックスカルバート計=	個	14.0
基礎コンクリート (σ _{ck} =18N/mm ²)			
左側道	2.080 × 0.150 × 14.200	= m ³	4.4
右側道	2.080 × 0.150 × 14.200	= m ³	4.4
	基礎コンクリート計=	m ³	8.8
同上型枠			
左側道	(0.150 × 14.200 + 0.150 × 2.080) × 2	= m ²	4.9
右側道	(0.150 × 14.200 + 0.150 × 2.080) × 2	= m ²	4.9
	型枠計=	m ²	9.8
基礎材 (RC-40)			
左側道	2.080 × 14.200	= m ²	29.5
右側道	2.080 × 14.200	= m ²	29.5
	基礎材計=	m ²	59.0
敷モルタル			
左側道	0.020 × 1.880 × 14.200	= m ³	0.5
右側道	0.020 × 1.880 × 14.200	= m ³	0.5
	敷モルタル計=	m ³	1.0
基面整正			
左側道	2.080 × 14.200	= m ²	29.5
右側道	2.080 × 14.200	= m ²	29.5
	基礎材計=	m ²	59.0

パイプカルバート(1)

NO. 34+9.4 横断管：耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900

参考図

1ヶ所当り

横断管-D900

左側道(CSB-600)

右側道(CSB-600)

管延長	Lc1=	31.4	m	管延長	L11=	9.5	m	管延長	Lr1=	7.9	m
砕石(RC-40)長	Lc2=	30.440	m	基礎長	L12=	9.105	m	基礎長	Lr2=	7.489	m
基面整正長	Lc3=	32.651	m	基面整正長	L13=	11.855	m	基面整正長	Lr3=	10.239	m
基面整正幅	B=	1.700	m	敷モルタル高	t2=	0.020	m	敷モルタル高	t2=	0.020	m
砕石面積	A=	3.27	m2	敷モルタル幅	b1=	0.726	m	敷モルタル幅	b1=	0.726	m
				基礎幅	b2=	0.926	m	基礎幅	b2=	0.926	m

項目	算式					単位	数量
パイプカルバート							
CSB-D600	左側道					m	9.5
	右側道					m	7.9
	CSB-D600長計=					m	17.4
基礎砕石(RC-40)	左側道					m2	8.4
	右側道					m2	6.9
	基礎砕石計=					m2	15.3
敷モルタル	左側道					m3	0.1
	右側道					m3	0.1
	敷モルタル計=					m3	0.2
基面整正	左側道					m2	11.0
	右側道					m2	9.5
	基面整正計=					m2	20.5

パイプカルバート(2)

NO. 37+16.5 横断管：耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900

参考図

1ヶ所当り

耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900

CSB-D600(T-25)

CSB-D450(T-25)

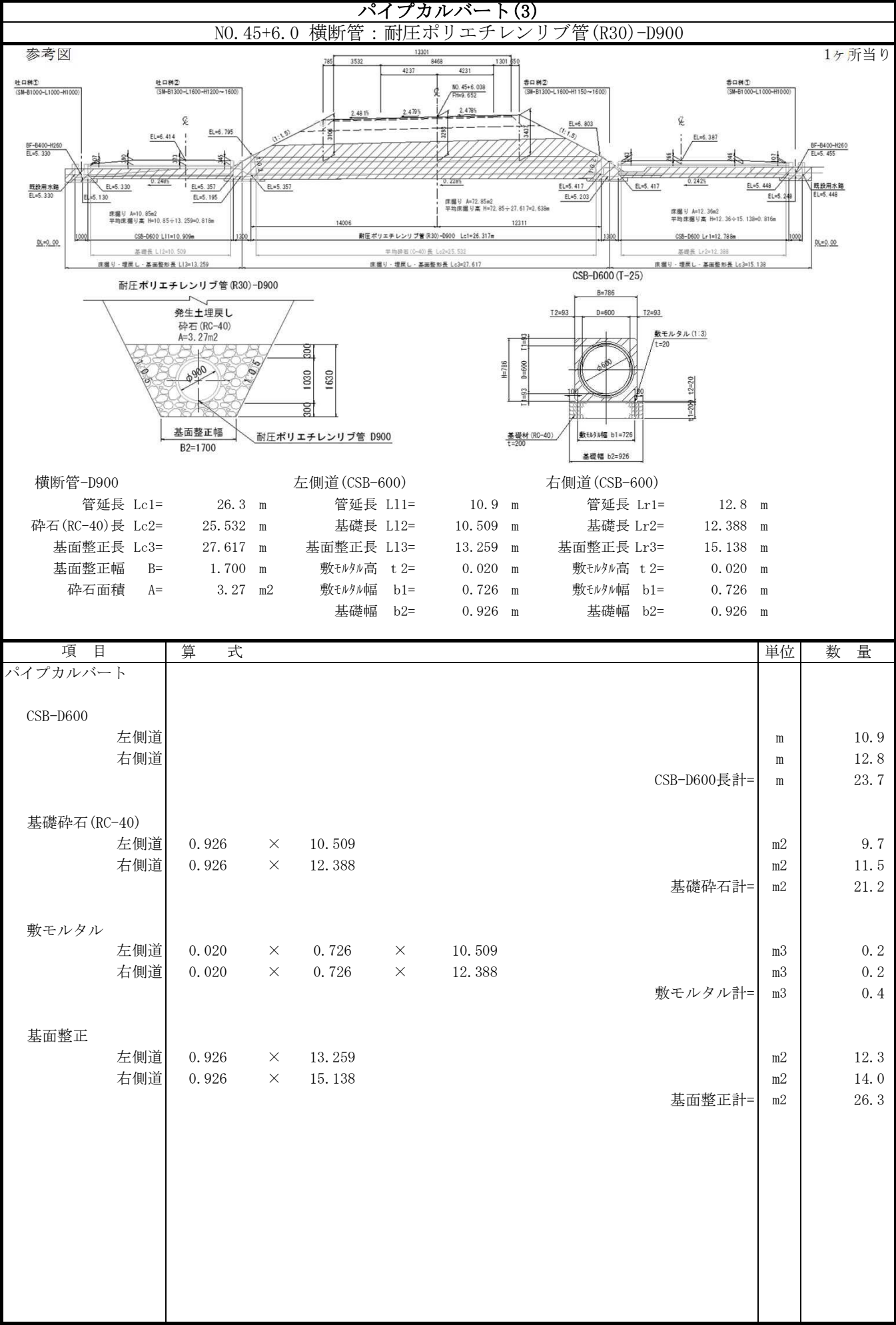
横断管-D900

左側道(CSB-600)

右側道(CSB-450)

管延長 Lc1=	33.0	m	管延長 L11=	8.9	m	管延長 Lr1=	8.7	m
砕石(RC-40)長 Lc2=	32.225	m	基礎長 L12=	8.499	m	基礎長 Lr2=	8.257	m
基面整正長 Lc3=	34.285	m	基面整正長 L13=	11.249	m	基面整正長 Lr3=	11.007	m
基面整正幅 B=	1.700	m	敷モルタル高 t 2=	0.020	m	敷モルタル高 t 2=	0.020	m
砕石面積 A=	3.27	m ²	敷モルタル幅 b1=	0.726	m	敷モルタル幅 b1=	0.544	m
			基礎幅 b2=	0.926	m	基礎幅 b2=	0.744	m

項目	算式		単位	数量
パイプカルバート				
CSB-D600			m	8.9
左側道				
CSB-D450			m	8.7
右側道				
基礎砕石(RC-40)			m ²	
左側道	0.926	×	8.499	
右側道	0.744	×	8.257	
基礎砕石計=				
敷モルタル			m ³	
左側道	0.020	×	0.726	
右側道	0.020	×	0.544	
敷モルタル計=				
基面整正			m ²	
左側道	0.926	×	11.249	
右側道	0.744	×	11.007	
基面整正計=				

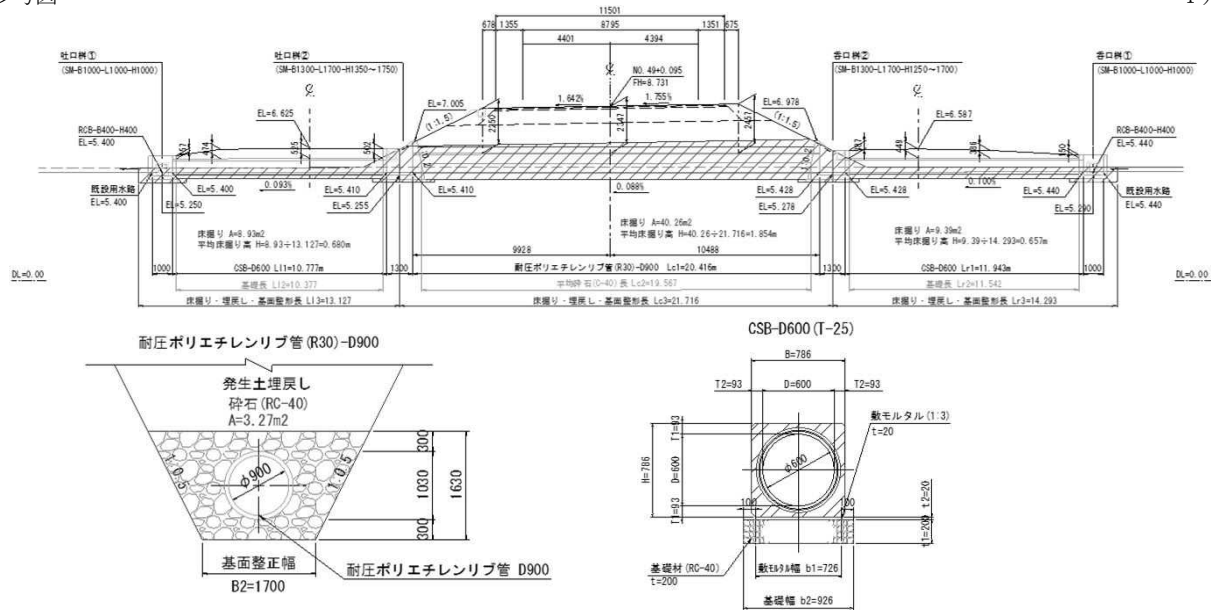


パイプカルバート(4)

NO. 49+0.1 横断管：耐圧ポリエチレンリブ管(R30)-D900

参考図

1ヶ所当り



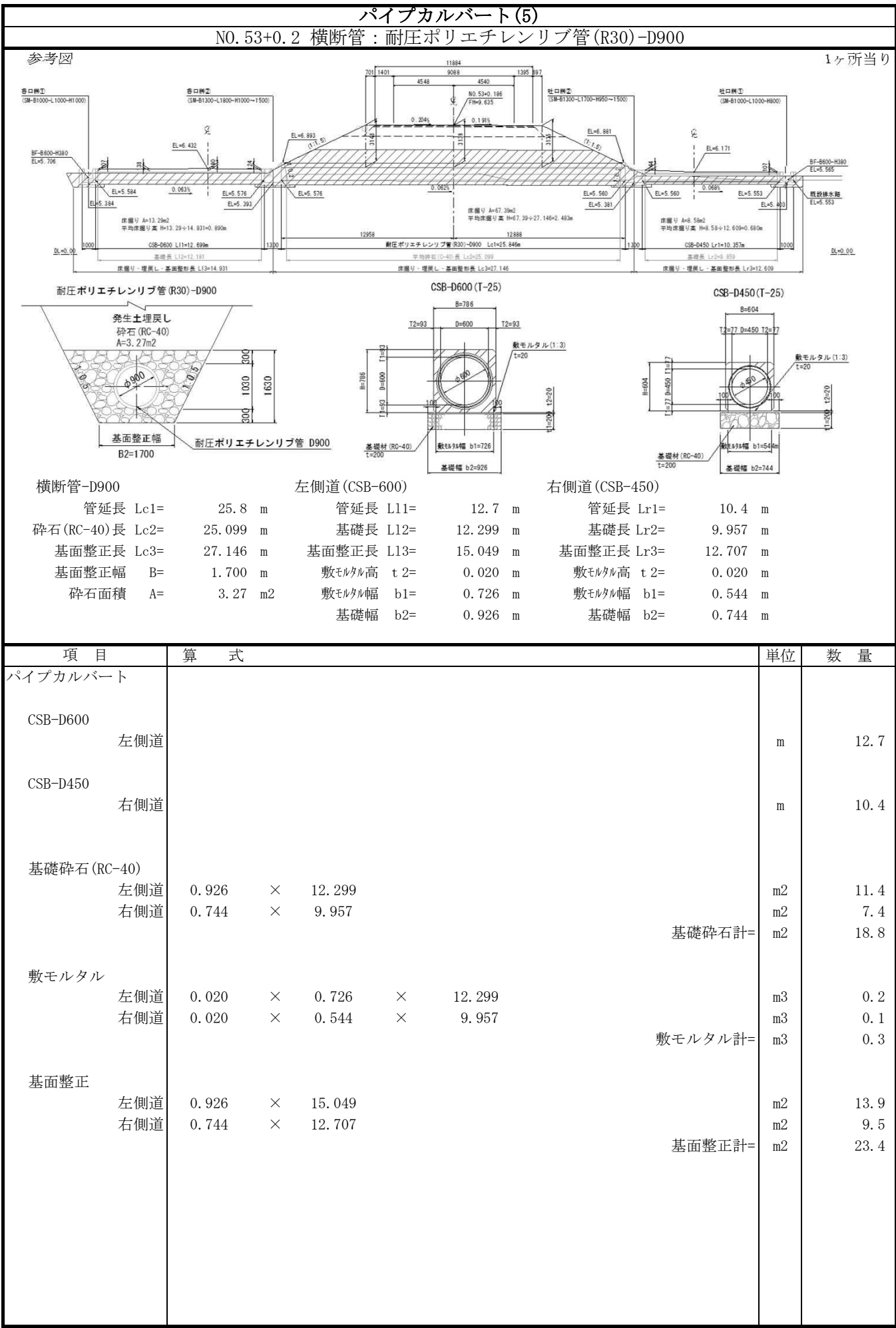
横断管-D900

左側道(CSB-600)

右側道(CSB-600)

管延長	Lc1=	20.4	m	管延長	L11=	10.8	m	管延長	Lr1=	11.9	m
砕石(RC-40)長	Lc2=	19.567	m	基礎長	L12=	10.377	m	基礎長	Lr2=	11.542	m
基面整正長	Lc3=	21.716	m	基面整正長	L13=	13.127	m	基面整正長	Lr3=	14.293	m
基面整正幅	B=	1.700	m	敷モルタル高	t2=	0.020	m	敷モルタル高	t2=	0.020	m
砕石面積	A=	3.27	m ²	敷モルタル幅	b1=	0.726	m	敷モルタル幅	b1=	0.726	m
				基礎幅	b2=	0.926	m	基礎幅	b2=	0.926	m

項目	算式	単位	数量
パイプカルバート			
CSB-D600			
左側道		m	10.8
右側道		m	11.9
	CSB-D600長計=	m	22.7
基礎砕石(RC-40)			
左側道	0.926 × 10.377	m ²	9.6
右側道	0.926 × 11.542	m ²	10.7
	基礎砕石計=	m ²	20.3
敷モルタル			
左側道	0.020 × 0.726 × 10.377	m ³	0.2
右側道	0.020 × 0.726 × 11.542	m ³	0.2
	敷モルタル計=	m ³	0.4
基面整正			
左側道	0.926 × 13.127	m ²	12.2
右側道	0.926 × 14.293	m ²	13.2
	基面整正計=	m ²	25.4



吞口斡・吐口斡工

呑口桷・吐口桷集計表

測 点	桷	項 目					
		集水桷（箇所）		コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ m3	型枠 m2	基礎材 RC-40 m2	足掛金物 D16-L800 個
		1000×1000 × 800	1000×1000 × 1000				
No. 34+9.4 横断管	呑口桷①		1	1.35	10.7	2.6	-
	吐口桷①		1	1.35	11.1	2.6	-
	計	0	2	2.70	21.8	5.2	0
No. 37+16.5 横断管	呑口桷①	1		1.16	9.1	2.6	-
	吐口桷①		1	1.35	11.1	2.6	-
	計	1	1	2.51	20.2	5.2	0
No. 45+6.0 横断管	呑口桷①		1	1.35	11.0	2.6	-
	吐口桷①		1	1.35	11.0	2.6	-
	計	0	2	2.70	22.0	5.2	0
No. 49+0.1 横断管	呑口桷①		1	1.35	11.1	2.6	-
	吐口桷①		1	1.35	11.1	2.6	-
	計	0	2	2.70	22.2	5.2	0
No. 53+0.2 横断管	呑口桷①		1	1.35	10.7	2.6	-
	吐口桷①	1		1.16	9.1	2.6	-
	計	1	1	2.51	19.8	5.2	-
合 計		2	8	13.12	106.0	26.0	0

※基面整正はボックス・パイプカルバート工で計上

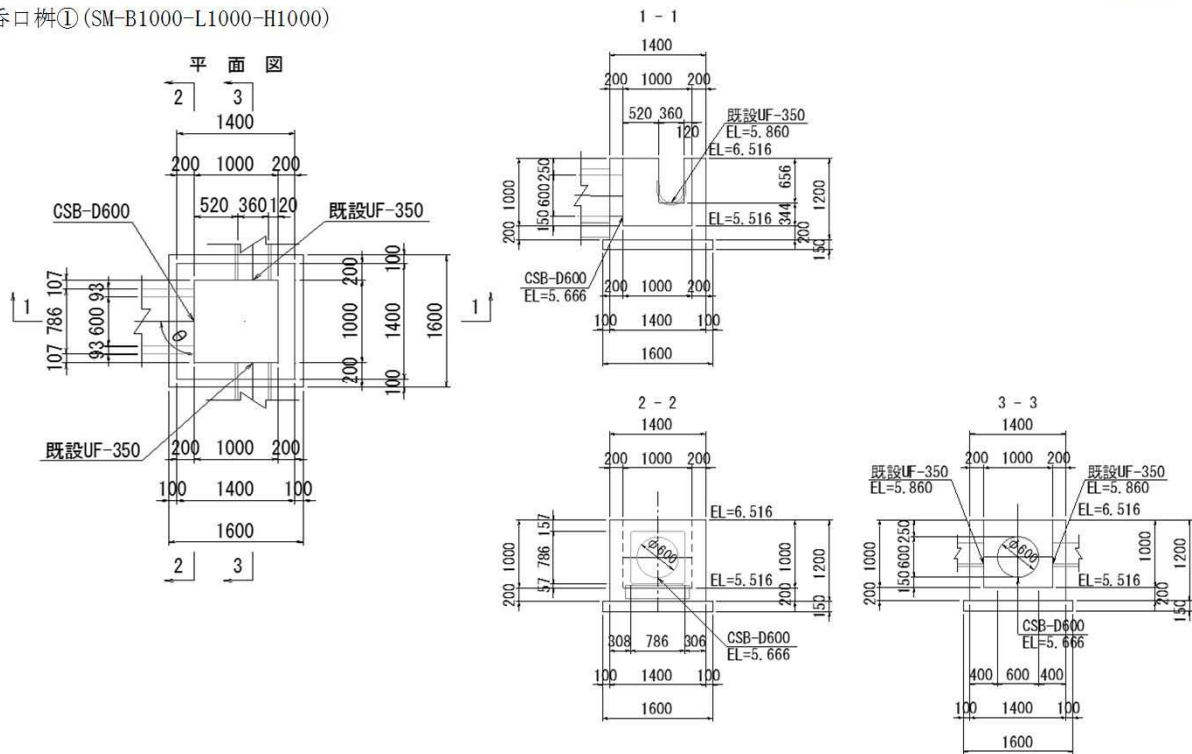
呑口枳・吐口枳(1)

NO. 34+9.4 横断管 呑口枳①

参考図

呑口枳① (SM-B1000-L1000-H1000)

1 箇所当り



項 目	算 式				単位	数 量
NO. 34+9.4 横断管 呑口枳①	・ B1000-L1000-H1000					
コンクリート						
枳本体	1.400	×	1.400	×	1.200	= m3 2.35
コンクリート控除						
枳内部	1.000	×	1.000	×	1.000	= m3 1.00
コンクリート計	2.35	—	1.00			= m3 1.35
型枠						
枳外側	1.400	×	1.200	×	4	= m2 6.7
枳内側	1.000	×	1.000	×	4	= m2 4.0
					型枠計=	m2 10.7
基礎材 (RC-40)	1.600	×	1.600			= m2 2.6

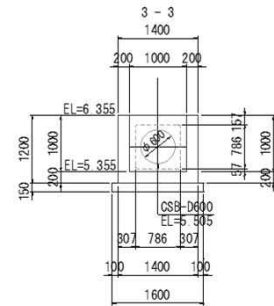
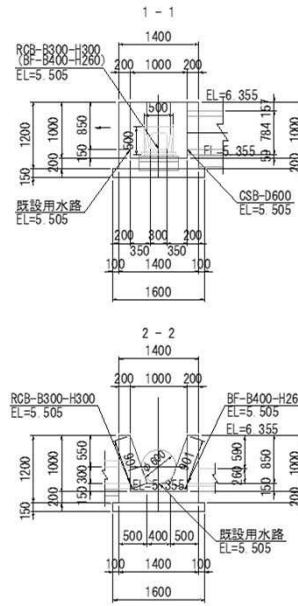
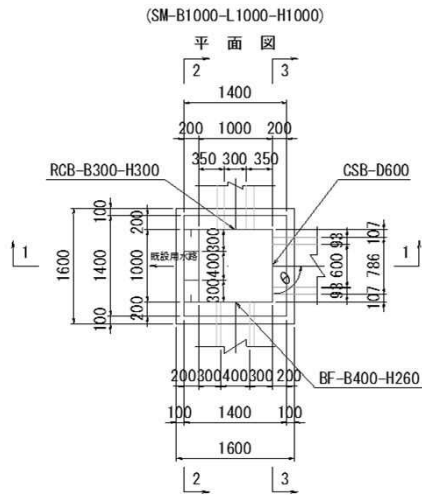
呑口枿・吐口枿(1)

NO. 34+9.4 横断管 吐口枿①

参考図

吐口枿① (SM-B1000-L1000-H1000)

1 箇所当り



項 目	算 式				単位	数 量
NO. 34+9.4 横断管 吐口枿① コンクリート	・ B1000-L1000-H1000					
枿本体	1.400	×	1.400	×	1.200	= m3 2.35
コンクリート控除 枿内部	1.000	×	1.000	×	1.000	= m3 1.00
コンクリート計	2.35	—	1.00			= m3 1.35
型枠						
枿外側	1.400	×	1.200	×	4	= m2 6.7
枿内側	1.000	×	1.000	×	4	= m2 4.0
吐口傾斜部	0.901	×	0.200	×	2	= m2 0.4
					型枠計=	m2 11.1
基礎材 (RC-40)	1.600	×	1.600			= m2 2.6

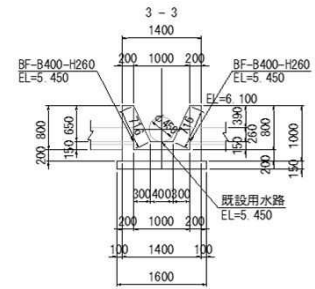
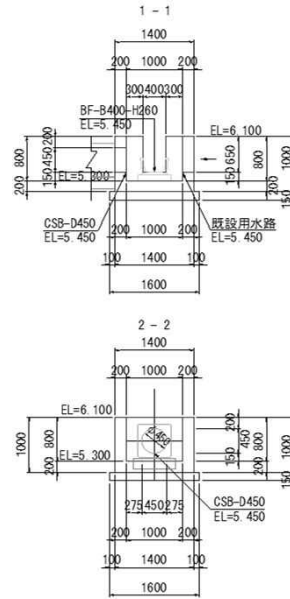
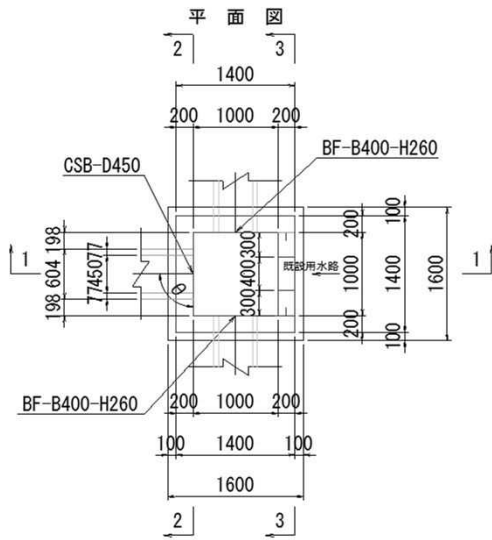
呑口枳・吐口枳(2)

NO. 37+16.5 横断管 呑口枳①

1 箇所当り

参考図

呑口枳① (SM-B1000-L1000-H800)



項目	算式				単位	数量
NO. 37+16.5 横断管 呑口枳① コンクリート	・ B1000-L1000-H800					
枳本体	1.400	×	1.400	×	1.000	= m3 1.96
コンクリート控除 枳内部	1.000	×	1.000	×	0.800	= m3 0.80
コンクリート計	1.96	-	0.80		= m3 1.16	
型枠						
枳外側	1.400	×	1.000	×	4	= m2 5.6
枳内側	1.000	×	0.800	×	4	= m2 3.2
呑口傾斜部	0.716	×	0.200	×	2	= m2 0.3
					型枠計=	m2 9.1
基礎材 (RC-40)	1.600	×	1.600		= m2 2.6	

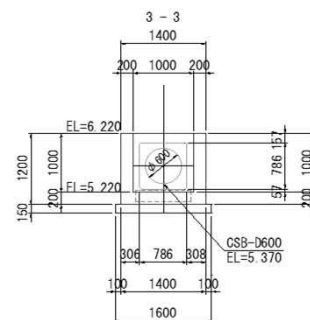
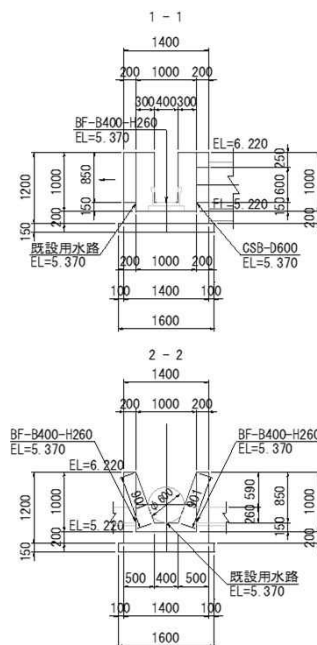
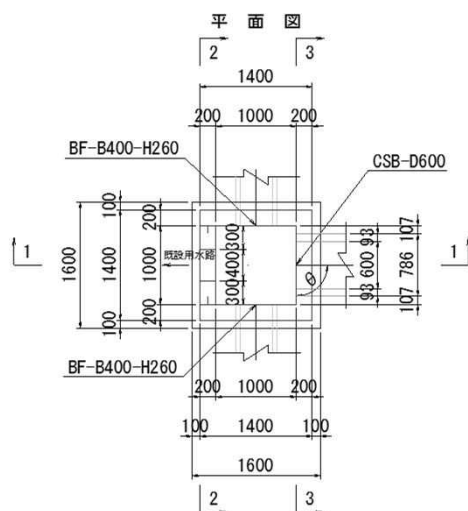
呑口桧・吐口桧(2)

NO. 37+16.5 横断管 吐口桧①

参考図

吐口桧① (SM-B1000-L1000-H1000)

1 箇所当り



項目	算式				単位	数量
NO. 37+16.5 横断管 吐口桧① コンクリート	・ B1000-L1000-H1000					
桧本体	1.400	×	1.400	×	1.200	= m3 2.35
コンクリート控除 桧内部	1.000	×	1.000	×	1.000	= m3 1.00
コンクリート計	2.35	-	1.00			= m3 1.35
型枠						
桧外側	1.400	×	1.200	×	4	= m2 6.7
桧内側	1.000	×	1.000	×	4	= m2 4.0
吐口傾斜部	0.901	×	0.200	×	2	= m2 0.4
					型枠計	= m2 11.1
基礎材 (RC-40)	1.600	×	1.600			= m2 2.6

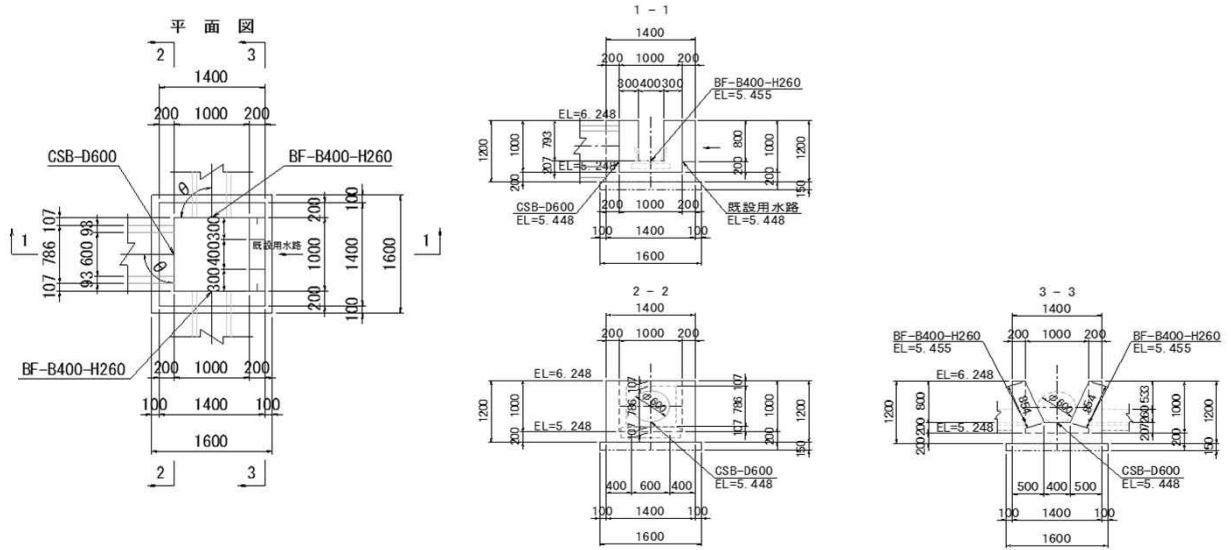
呑口枳・吐口枳(3)

NO.45+6.0 横断管 呑口枳①

参考図

呑口枳①(SM-B1000-L1000-H1000)

1 箇所当り



項 目	算 式				単位	数 量
NO.45+6.0 横断管 呑口枳① コンクリート	・ B1000-L1000-H1000					
枳本体	1.400	×	1.400	×	1.200	= m3 2.35
コンクリート控除 枳内部	1.000	×	1.000	×	1.000	= m3 1.00
コンクリート計	2.35	—	1.00		= m3 1.35	
型枠						
枳外側	1.400	×	1.200	×	4	= m2 6.7
枳内側	1.000	×	1.000	×	4	= m2 4.0
呑口部	0.854	×	0.200	×	2	= m2 0.3
					型枠計=	m2 11.0
基礎材(RC-40)	1.600	×	1.600		= m2 2.6	

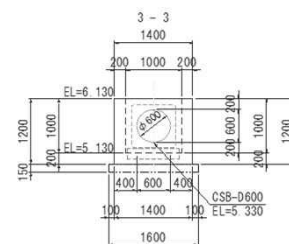
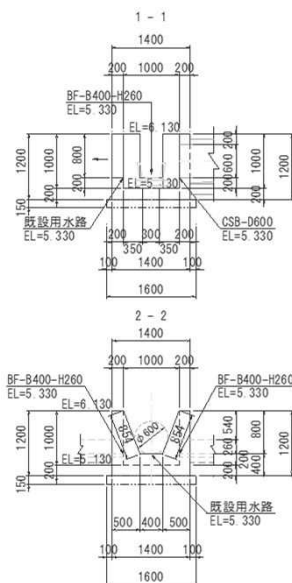
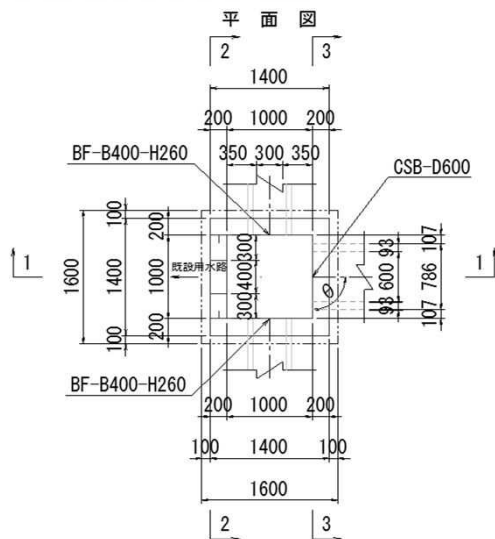
呑口桧・吐口桧(3)

NO. 45+6.0 横断管 吐口桧①

参考図

吐口桧① (SM-B1000-L1000-H1000)

1 箇所当り



項 目	算 式				単位	数 量
NO. 45+6.0 横断管 吐口桧① コンクリート	・ B1000×L1000×H1000					
桧本体	1.400	×	1.400	×	1.200	= m3 2.35
コンクリート控除 桧内部	1.000	×	1.000	×	1.000	= m3 1.00
コンクリート計	2.35	—	1.00			= m3 1.35
型枠						
桧外側	1.400	×	1.200	×	4	= m2 6.7
桧内側	1.000	×	1.000	×	4	= m2 4.0
吐口傾斜部	0.854	×	0.200	×	2	= m2 0.3
					型枠計	= m2 11.0
基礎材 (RC-40)	1.600	×	1.600			= m2 2.6

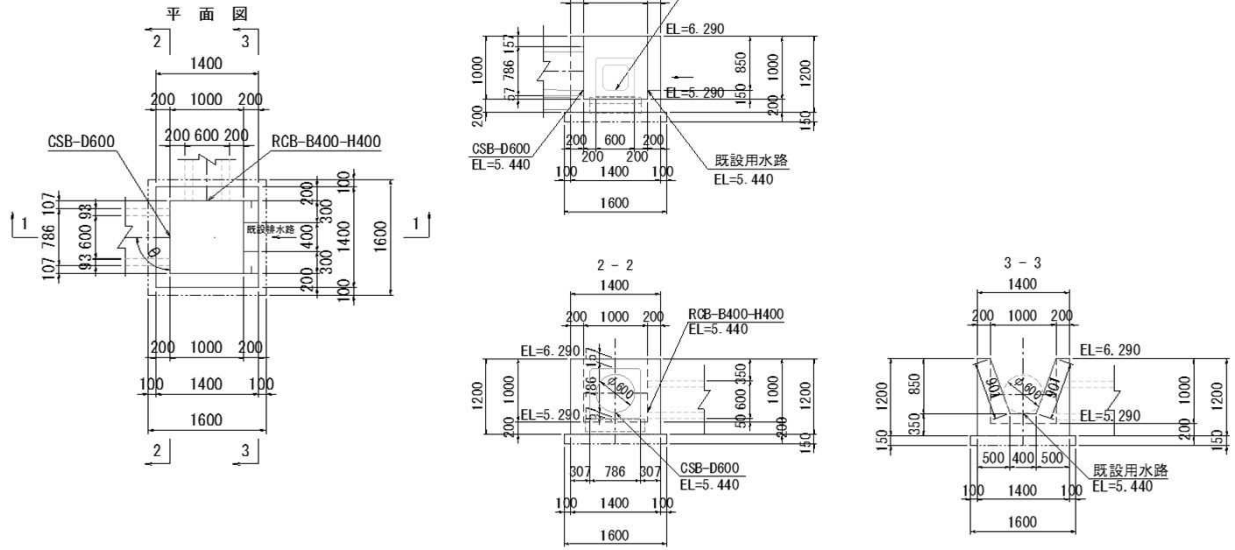
呑口枿・吐口枿(4)

NO. 49+0.1 横断管 呑口枿①

参考図

呑口枿① (SM-B1000-L1000-H1000)

1 箇所当り



項 目	算 式				単位	数 量
NO. 49+0.1 横断管 呑口枿① コンクリート	・ B1000-L1000-H1000					
枿本体	1.400	×	1.400	×	1.200	= m3 2.35
コンクリート控除 枿内部	1.000	×	1.000	×	1.000	= m3 1.00
コンクリート計	2.35	—	1.00		= m3 1.35	
型枠						
枿外側	1.400	×	1.200	×	4	= m2 6.7
枿内側	1.000	×	1.000	×	4	= m2 4.0
呑口傾斜部	0.901	×	0.200	×	2	= m2 0.4
					型枠計=	m2 11.1
基礎材 (RC-40)	1.600	×	1.600		= m2 2.6	

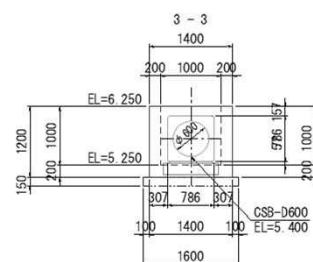
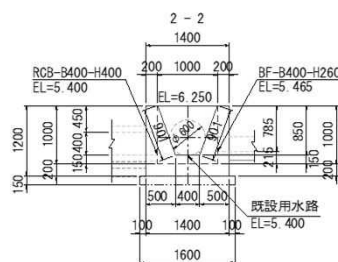
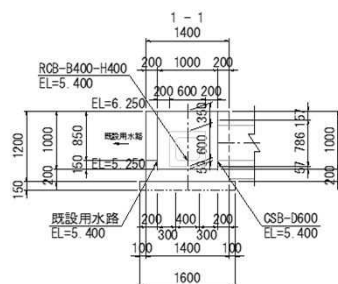
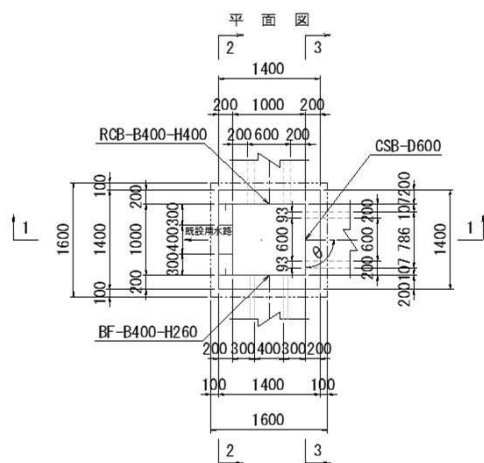
呑口枳・吐口枳(4)

NO. 49+0.1 横断管 吐口枳①

参考図

吐口枳① (SM-B1000-L1000-H1000)

1 箇所当り



項目	算式				単位	数量
NO. 49+0.1 横断管 吐口枳① コンクリート	・ B1000-L1000-H1000					
枳本体	1.400	×	1.400	×	1.200	= m3 2.35
コンクリート控除 枳内部	1.000	×	1.000	×	1.000	= m3 1.00
コンクリート計	2.35	—	1.00		= m3 1.35	
型枠						
枳外側	1.400	×	1.200	×	4	= m2 6.7
枳内側	1.000	×	1.000	×	4	= m2 4.0
吐口傾斜部	0.901	×	0.200	×	2	= m2 0.4
					型枠計=	m2 11.1
基礎材 (RC-40)	1.600	×	1.600		= m2 2.6	

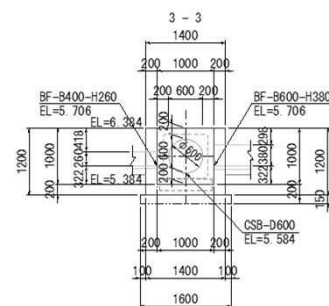
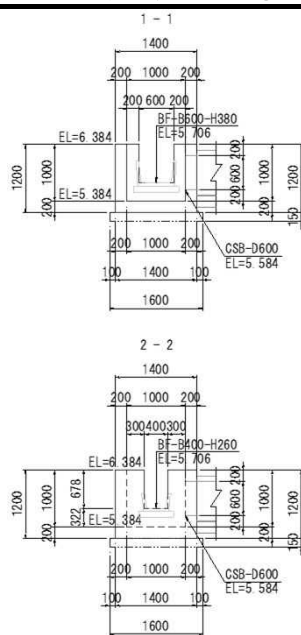
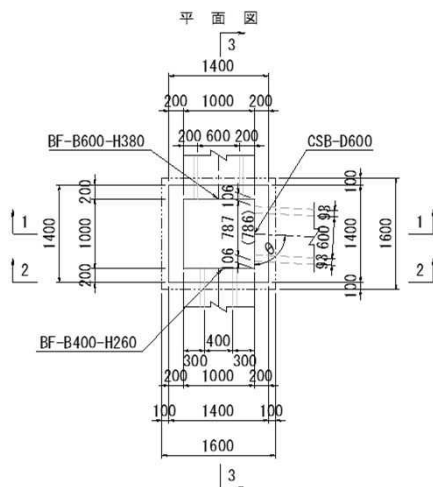
呑口枳・吐口枳(5)

NO. 53+0.2 横断管 呑口枳①

参考図

呑口枳① (SM-B1000-L1000-H1000)

1 箇所当り



項 目	算 式				単位	数 量
NO. 53+0.2 横断管						
呑口枳①	・ B1000-L1000-H1000					
コンクリート						
枳本体	1.400	×	1.400	×	1.200	= m3 2.35
コンクリート控除						
枳内部	1.000	×	1.000	×	1.000	= m3 1.00
コンクリート計	2.35	-	1.00		= m3 1.35	
型枠						
枳外側	1.400	×	1.200	×	4	= m2 6.7
枳内側	1.000	×	1.000	×	4	= m2 4.0
					型枠計=	m2 10.7
基礎材 (RC-40)	1.600	×	1.600		= m2 2.6	

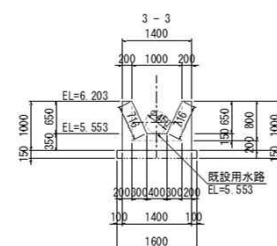
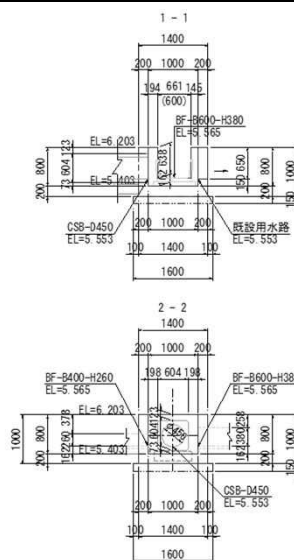
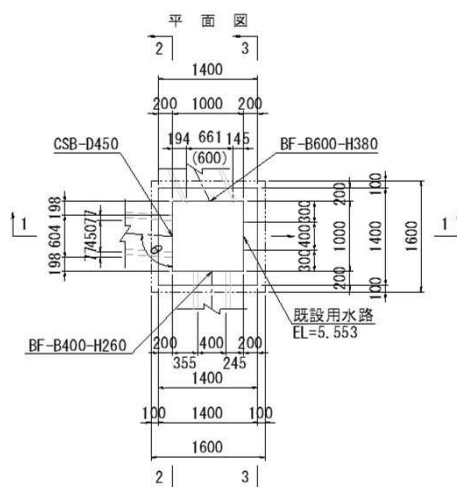
呑口桧・吐口桧(5)

NO. 53+0.2 横断管 吐口桧①

参考図

吐口桧①(SM-B1000-L1000-H800)

1 箇所当り



項 目	算 式				単位	数 量
NO. 53+0.2 横断管 吐口桧① コンクリート	・ B1000-L1000-H800					
桧本体	1.400	×	1.400	×	1.000	= m3 1.96
コンクリート控除 桧内部	1.000	×	1.000	×	0.800	= m3 0.80
コンクリート計	1.96	-	0.80			= m3 1.16
型枠						
桧外側	1.400	×	1.000	×	4	= m2 5.6
桧内側	1.000	×	0.800	×	4	= m2 3.2
吐口傾斜部	0.706	×	0.200	×	2	= m2 0.3
					型枠計=	m2 9.1
基礎材(RC-40)	1.600	×	1.600			= m2 2.6

1 0 仮 設 工

【本線：No. 32～No. 70】

数量総括表

【本線：No. 32～No. 58】 + 【本線：No. 51+10～No. 69+10】								
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	N032～N058	No. 51+10～No. 69+10	合 計	摘 要
道路土工								
	盛土撤去工	(掘削部)						
		オープン掘削		m3	5,848.7	5,611.7	11,460.4	
	路体盛土工							
		路体盛土	W<2.5m	m3	28.5	28.0	56.5	
	作業土工							
		床掘り		m3	374.2		374.2	
		埋戻し	W<1.0m	m3	66.5	22.4	88.9	
		埋戻し	1.0m≦W<4.0m	m3	367.1		367.1	
	残土処理			m3	5,709.5	5,555.7	11,265.2	他工事にて搬出
構造物撤去工								
		コンクリート取壊し	有筋	m3	7.9		7.9	
		コンクリート殻運搬処分	有筋	m3	7.9		7.9	
集水桝撤去工								
		コンクリート取壊し	無筋	m3	21.2	2.2	23.4	
		コンクリート殻運搬処分	無筋	m3	21.2	2.2	23.4	
		縞鋼板	500用 800×800×3.2	枚	2		2	34.2kg
		縞鋼板	900用 1200×1200×3.2	枚	7		7	297.0kg
		縞鋼板	1600用 1730×1730	枚	2		2	160.4kg
		縞鋼板	1800用 1930×1930	枚	2		2	199.6kg
		グレーチング 蓋	700用 T2	枚		4	4	64.4kg
舗装版撤去								合計755.6kg
		舗装版切断	As版 t=15cm以下	m		41.7	41.7	(0.8t)
		舗装版破碎	As版 t=10cm以下	m2		86.3	86.3	
		As殻運搬処分		m3		6.2	6.2	
暗渠管撤去工								
		暗渠管撤去	Φ300	m	25.9	40.0	65.9	
		暗渠管撤去	Φ600	m	39.8		39.8	
		暗渠管撤去	Φ1350	m	56.8		56.8	
土のう撤去工		土のう撤去	約420×330×150	袋	2,801		2,801	
土木シート撤去工		土木シート	PP	m2	1,489.6		1,489.6	
		廃プラスチック		t	9.3	0.2	9.5	
					(9.0+0.112+0.150)			
舗装復旧工								
		表層(歩道)	再生細粒度As13 t=30mm	m2		82.1	82.1	
構造物設置工								
		歩車道境界ブロック設置	D種	m		15.9	15.9	
		防護柵設置	ガードパイプ コン中用、歩車道転落防止柵	m		20.9	20.9	
		視線誘導標設置	土中式 両面反射タイプ、φ89	本		1.0	1.0	
		道路標識撤去・再設置	道路案内標識、450×450、1.0倍、曲柱L=4.000φ89.1	基		1.0	1.0	
仮栈橋撤去工								
	栈橋		W=6.0m	m		11.0	11	
		H鋼付ガードレール		m		20.0	20	
		覆工板撤去		m2		66.0	66	
		上部工撤去		t		7.81	7.8	
		下部工撤去		t		16.19	16.2	
		杭撤去		本		8	8	

仮 設 工

【本線：No. 32～No. 58】

仮設工集計表①(1/2)

【本線：No. 32～No. 58】

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
道路土工						
	盛土撤去工	(掘削部)				
		オープン掘削		m3	5,848.7	
	路体盛土工					
		W<2.5m		m3	28.5	
	作業土工					
		床掘り(砕石暗渠管φ1350)	標準	m3	281.6	
		床掘り(砕石φ300,600)	1.0m≦W<2.0m	m3	92.6	
			計	m3	374.2	
		埋戻し	W<1.0m	m3	66.5	
		埋戻し	1.0m≦W<4.0m	m3	367.1	
	残土処理	(5848.7+281.6+92.6)-(28.5+66.5+367.1)/0.9=		m3	5,709.5	
側溝撤去工						
		PU1-B600-H600撤去工	210Kg/0.6m	m	56.3	
		コンクリート殻	有筋	m3	7.9	
		合 計				
		コンクリート取壊し	有筋	m3	7.9	
		コンクリート殻運搬処分	有筋	m3	7.9	
集水桝撤去工						
		接続桝撤去	B500-L500-H800	箇所	2	
		コンクリート殻	無筋	m3	0.8	
		縞鋼板	500用 800×800×3.2	枚	2	17.1kg×2=34.2
		接続桝撤去	B900-L900-H800	箇所	2	
		コンクリート殻	無筋	m3	1.4	
		縞鋼板	900用 1200×1200×3.2	枚	2	38.6kg×2=77.2
		接続桝撤去	B900-L900-H1000	箇所	1	
		コンクリート殻	無筋	m3	0.8	
		縞鋼板	900用 1200×1200×3.2	枚	1	38.6kg×1=38.6
		接続桝撤去	B900-L900-H1100	箇所	3	
		コンクリート殻	無筋	m3	3.6	
		縞鋼板	900用 1300×1300×3.2	枚	3	45.3kg×3=135.9
		接続桝撤去	B900-L900-H1300	箇所	1	
		コンクリート殻	無筋	m3	1.4	
		縞鋼板	900用 1300×1300×3.2	枚	1	45.3kg×1=45.3
		接続桝撤去	B1600-L1600-H2000	箇所	2	
		コンクリート殻	無筋	m3	6.2	
		縞鋼板	1600用 1730×1730×3.2	枚	2	80.2kg×2=160.4
		接続桝撤去	B1800-L1800-H2000	箇所	2	
		コンクリート殻	無筋	m3	7.0	
		縞鋼板	1800用 1930×1930×3.2	枚	2.0	99.8kg×2=199.6
		合 計				
		コンクリート取壊し	無筋	m3	21.2	
		コンクリート殻運搬処分		m3	21.2	
		縞鋼板	500用 800×800×3.2	枚	2	34.2kg
		縞鋼板	900用 1200×1200×3.2	枚	7	297.0kg
		縞鋼板	1600用 1730×1730	枚	2	160.4kg
		縞鋼板	1800用 1930×1930	枚	2	199.6kg
		合 計				691.2kg

[illegible]

仮設工集計表②

【本線：No. 32～No. 58】

項目		単位	仮設道路			合計	備考
			工事用	耕作用	切廻 (2号函渠工)		
道路延長		m	996.9	372.4	75.4	1,444.7	
道路土工	盛土撤去工	オープン	m3	5,156.5		5,156.5	5848.7
	路体撤去工	オープン	m3		537.9	537.9	
	路体撤去工（砕石）	オープン	m3		154.3	154.3	
	路体盛土工	W<2.5m	m3	28.5		28.5	
作業土工	床掘り（暗渠排水φ1350 砕石）	標準		281.6		281.6	4.9+4.3+14.1+69.3
	床掘り（暗渠排水 砕石）	1.0m≦W<2.0m		92.6		92.6	
	埋戻し（床掘り（横断図））	W<1.0m	m3	66.5		66.5	
	埋戻し（床掘り（暗渠PEφ300））	1.0m≦W<4.0m	m3		18.0	18.0	
	埋戻し（床掘り（暗渠PEφ600））	1.0m≦W<4.0m	m3		33.8	33.8	
	埋戻し（床掘り（耐圧φ300））	1.0m≦W<4.0m	m3	11.4		11.4	
	埋戻し（床掘り（耐圧φ1350））	1.0m≦W<4.0m	m3	303.9		303.9	
	小計	1.0m≦W<4.0m	m3	315.3	51.8	367.1	
	残土処理		m3	5,074.8	634.6	5,709.4	
	土のう撤去（約420×330×150）		m3	58.8		58.8	
	小計		m3	5,133.6	634.6	5,768.2	
敷砂利工	撤去（PP）土木シート		m2	1,489.6		1,489.6	2.0m×2列
	重量		kg	149.6		149.6	
	暗渠PE管撤去φ300		m	16.4		16.4	7.9+8.5
	重量		t	0.1		0.1	0.05+0.05
	接続樹撤去（B500-L500-H800）		箇所	2		2	
	コンクリート殻（無筋）		m3	0.80		0.8	0.4×2
	縞鋼板 500用 800×800×3.2	17.1Kg/枚	枚	2		2	
	接続樹撤去（B900-L900-H800）		箇所	1		1	
	コンクリート殻（無筋）		m3	0.70		0.7	
	縞鋼板 900用 1200×1200×3.2	38.6Kg/枚	枚	1		1	
	耐圧ポリエチレン管撤去φ300		m	9.5		9.5	横断管5.0+4.5
	重量		t	0.1		0.1	0.05+0.05
	耐圧ポリエチレン管撤去φ1350		m	56.8		56.8	28.4+28.4
	重量		t	7.4		7.4	3.7+3.7
	接続樹撤去（B1600-L1600-H2000）		箇所	2		2	
	コンクリート殻（無筋）		m3	6.2		6.2	3.1×2
	縞鋼板 1600用 1730×1730 2枚組	80.2Kg/枚	枚	2		2	
	接続樹撤去（B1800-L1800-H2000）		箇所	2		2	
	コンクリート殻（無筋）		m3	7.0		7.0	3.5×2
	縞鋼板 1800用 1930×1930	99.8Kg/枚	枚	2		2	
	土のう撤去（約420×330×150）		m3	58.8		58.8	3.1+55.7
			袋	2,801.0		2,801.0	149+2652
	廃プラスチック		kg	112.0		112.0	
付替水路	PU1-B600-H600撤去工		m		56.3	56.3	
	コンクリート殻（有筋）		m3		7.9	7.9	
	暗渠PE管撤去φ600		m		39.8	39.8	
	重量		t		1.4	1.4	
	接続樹撤去（B900-L900-H800）		箇所		1	1	
	コンクリート殻（無筋）		m3		0.7	0.7	
	縞鋼板 900用 1200×1200×3.2	38.6Kg/枚	枚		1	1	
	接続樹撤去（B900-L900-H1000）		箇所		1	1	
	コンクリート殻（無筋）		m3		0.8	0.8	
	縞鋼板 900用 1200×1200×3.2	38.6Kg/枚	枚		1	1	
	接続樹撤去（B900-L900-H1100）		箇所		3	3	
	コンクリート殻（無筋）		m3		3.6	3.6	1.2×3
	縞鋼板 900用 1300×1300×3.2	345.3Kg/枚	枚		3	3	
	接続樹撤去（B900-L900-H1300）		箇所		1	1	
	コンクリート殻（無筋）		m3		1.4	1.4	
	縞鋼板 900用 1300×1300×3.2	45.3Kg/枚	枚		1	1	

番号	測点	距離	盛土撤去量					
			盛土撤去					
			断面積	平均 断面積	土量	断面積	平均 断面積	土量
		m	m2	m2	m3	m2	m2	m3
1	NO. 31	-	0.0	-	-			
2	NO. 32	20.000	23.1	11.55	231.0			
3	NO. 33	20.000	11.5	17.30	346.0			
4	NO. 34	20.000	8.5	10.00	200.0			
5	NO. 35	20.000	7.7	8.10	162.0			
6	NO. 35+01.661	1.661	5.6	6.65	11.0			
7	NO. 36	18.339	8.1	6.85	125.6			
8	NO. 37	20.000	8.7	8.40	168.0			
9	NO. 38	20.000	8.6	8.65	173.0			
10	NO. 39	20.000	7.1	7.85	157.0			
11	NO. 39+10.550	10.550	6.2	6.65	70.2			
12	NO. 40	9.450	5.8	6.00	56.7			
13	NO. 41	20.000	8.3	7.05	141.0			
14	NO. 42	20.000	9.3	8.80	176.0			
15	NO. 43	20.000	8.6	8.95	179.0			
16	NO. 44	20.000	9.3	8.95	179.0			
17	NO. 45	20.000	11.7	10.50	210.0			
18	NO. 46	20.000	12.9	12.30	246.0			
19	NO. 47	20.000	14.6	13.75	275.0			
20	NO. 48	20.000	12.2	13.40	268.0			
21	NO. 49	20.000	13.9	13.05	261.0			
22	NO. 50	20.000	11.5	12.70	254.0			
23	NO. 51	20.000	10.0	10.75	215.0			
24	NO. 52	20.000	7.5	8.75	175.0			
25	NO. 53	20.000	9.1	8.30	166.0			
26	NO. 54	20.000	9.8	9.45	189.0			
27	NO. 55	20.000	10.0	9.90	198.0			
28	NO. 56	20.000	5.1	7.55	151.0			
29	NO. 57	20.000	6.1	5.60	112.0			
30	NO. 58	20.000	0.0	3.05	61.0			
	合 計				5,156.5			

番号	測点	距離						
			路体盛土			埋戻し		
			断面積	平均 断面積	土量	断面積	平均 断面積	土量
		m	m2	m2	m3	m2	m2	m3
1	NO. 31	-	0.0	-	-	0.0	-	-
2	NO. 32	20.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	2.0
3	NO. 33	20.000	0.1	0.05	1.0	0.1	0.15	3.0
4	NO. 34	20.000	0.6	0.35	7.0	0.0	0.05	1.0
5	NO. 35	20.000	0.6	0.60	12.0	0.1	0.05	1.0
6	NO. 35+01.661	1.661	0.8	0.70	1.2	0.1	0.10	0.2
7	NO. 36	18.339	0.0	0.40	7.3	0.0	0.05	0.9
8	NO. 37	20.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.15	3.0
9	NO. 38	20.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.25	5.0
10	NO. 39	20.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.20	4.0
11	NO. 39+10.550	10.550	0.0	0.00	0.0	0.3	0.25	2.6
12	NO. 40	9.450	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	2.8
13	NO. 41	20.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	6.0
14	NO. 42	20.000	0.0	0.00	0.0	0.4	0.35	7.0
15	NO. 43	20.000	0.0	0.00	0.0	0.4	0.40	8.0
16	NO. 44	20.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.30	6.0
17	NO. 45	20.000	0.0	0.00	0.0	0.1	0.15	3.0
18	NO. 46	20.000	0.0	0.00	0.0	0.1	0.10	2.0
19	NO. 47	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.05	1.0
20	NO. 48	20.000	0.0	0.00	0.0	0.1	0.05	1.0
21	NO. 49	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.05	1.0
22	NO. 50	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
23	NO. 51	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
24	NO. 52	20.000	0.0	0.00	0.0	0.2	0.10	2.0
25	NO. 53	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.10	2.0
26	NO. 54	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
27	NO. 55	20.000	0.0	0.00	0.0	0.1	0.05	1.0
28	NO. 56	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.05	1.0
29	NO. 57	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
30	NO. 58	20.000	0.0	0.00	0.0	0.0	0.00	0.0
	合 計				28.5			66.5

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
工事用道路						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	31 + 4.4	～	57 + 1.3	左	503.2	
2	31 + 12.7	～	56 + 13.0	右	493.7	
小計					996.9	
合計					996.9	

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
耕作用道路						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	35 + 9.8	～	36 + 11.9	左	20.5	
2	41 + 2.3	～	42 + 6.6	〃	23.9	
3	47 + 5.8	～	50 + 4.2	〃	57.6	
4	50 + 7.2	～	54 + 9.3	〃	81.0	
5	31 + 14.1	～	35 + 18.9	右	92.0	
6	40 + 12.4	～	43 + 6.6	〃	55.1	
7	48 + 0.9	～	50 + 2.6	〃	42.3	
小計					372.4	
合計					372.4	

構造物位置および延長(箇所)調書

本線：No. 32～58

切廻道路(2号函渠工)

[illegible]

構造物位置および延長(箇所)調書

本線：No. 32～58

仮設用排水路(素掘り排水路)

No	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	31 + 9.5	～	42 + 8.0	左	207.2	
2	42 + 15.3	～	50 + 6.0	//	149.0	
3	50 + 10.7	～	57 + 0.0	//	128.1	
4	31 + 14.5	～	36 + 6.2	右	100.1	
5	36 + 16.0	～	40 + 5.5	//	72.9	
6	40 + 11.7	～	47 + 15.1	//	148.9	
7	47 + 19.0	～	51 + 16.2	//	79.1	
8	51 + 17.9	～	55 + 4.2	//	67.4	
小計					952.7	
合計					952.7	

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
仮設用排水路 (PU1-B600-H600)						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	31 + 5.1	～	31 + 16.9	左	11.2	
2	31 + 17.8	～	31 + 19.4		45.1	
小計					56.3	
合計					56.3	

構造物位置および延長(箇所)調書

本線：No. 32～58

暗渠PE管 $\phi 300$

N0	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	31 + 1.9	～	31 + 8.4	左	7.9	
2	50 + 6.1	～	50 + 10.7	〃	4.5	
3	47 + 15.1	～	47 + 19.0	右	4.0	
小計					16.4	
合計					16.4	

構造物位置および延長(箇所)調書

本線 : No. 32～58

暗渠PE管 φ 600

NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	31 + 1.5	～	31 + 4.5	左	14.4	
2	31 + 11.1	～	31 + 13.9	右	18.0	
3	31 + 11.5	～	31 + 18.6	〃	7.4	
小計					39.8	
合計					39.8	

構造物位置および延長(箇所)調書

本線：No. 32～58

仮設用排水管(耐圧ホ[°]リエチレン管 φ 300)

[illegible]

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
仮設用排水管(耐圧ポリエチレン管φ1350)						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	41 + 13.3	～	41 + 15.1	左	2.2	
2	41 + 13.2	～	42 + 7.4	〃	23.0	
3	42 + 8.6	～	42 + 11.8	〃	3.2	
4	40 + 8.5	～	40 + 11.6	右	3.2	
4	40 + 12.8	～	41 + 6.5	〃	23.0	
4	41 + 4.6	～	41 + 6.3	〃	2.2	
小計					56.8	
合計					56.8	

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
接続柵 (B500-B500-H800)						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	42 + 8.3			左	1	
2	40 + 11.4			右	1	
小計					2	
合計					2	

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
接続柵 (B900-B900-H1000)						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	31 + 11.0			右	1	付替水路
小計					1	
合計					1	

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
接続柵 (B900-B900-H1100)						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	31 + 4.6			左	1	付替水路
2	31 + 11.0			右	1	付替水路
3	31 + 13.9			〃	1	〃
小計					3	
合計					3	

構造物位置および延長(箇所)調書

本線：No. 32～58

接続枘 (B900-B900-H1300)

[illegible]

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
接続柵 (B1600-B1600-H2000)						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	41 + 12.7			左	1	
2	41 + 7.0			右	1	
小計					2	
合計					2	

構造物位置および延長(箇所)調書						
本線 : No. 32～58						
接続柵 (B1800-B1800-H2000)						
NO	開始	～	終了	左右	延長(箇所)	備考
1	42 + 7.7			左	1	
2	40 + 12.4			右	1	
小計					2	
合計					2	

構造物位置および延長(箇所)調書

本線：No. 32～58

假設防護柵

[illegible]

付替水路(1)

【本線：No. 32～58】PU1-B600-H600

名称

U型側溝(鉄筋有)(蓋なし)

種別
記号

PU

表 寸法表

図面表示記号例	種別T	幅B	深さH	有効断面積	参考質量kg	備考(参考)
		(mm)	(mm)	(m2)		
PU-1-B150-H150	1種	150	150	0.02	20	歩道用
PU-1-B180-H180	1種	180	180	0.02	30	歩道用
PU-1-B240-H240	1種	240	240	0.04	60	歩道用
PU-1-B300-H240	1種	300	240	0.04	70	歩道用
PU-1-B300-H300	1種	300	300	0.06	80	歩道用
PU-1-B300-H360	1種	300	360	0.07	90	歩道用
PU-1-B360-H300	1種	360	300	0.07	90	歩道用
PU-1-B360-H360	1種	360	360	0.08	100	歩道用
PU-1-B450-H450	1種	450	450	0.14	130	歩道用
PU-1-B600-H600	1種	600	600	0.25	210	歩道用

※参考質量は、製品長が0.6mの場合

※有効断面積は、水深8割(側溝深さの8割)での断面積

延長 L = 56.3 m ※調書より計上

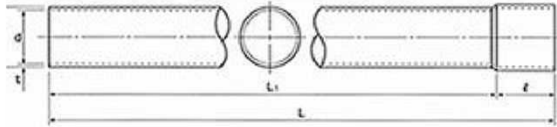
1 式当り

項目	算式	単位	数量
PU1-B600-H600 撤去	延長 L = 56.3	m	56.3
L=600	N = 56.3 ÷ 0.600 210kg/本	個	93.8
重量	W = 0.210 × 56.3 ÷ 0.6 = 19.71 有筋 2.5 t/m3		
体積	V = 19.710 ÷ 2.500 = 7.88	m3	7.9

付替水路(2)

【本線：No. 32～58】付替水路：暗渠PE管 φ 600

薄肉無孔管



単位：mm

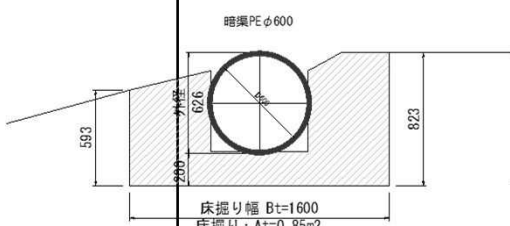
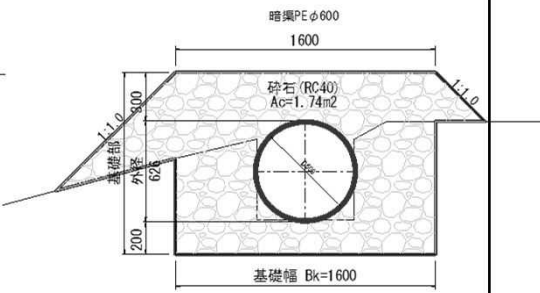
呼称	外径 D	厚さ t	近似内径 d	全長 L	有効長 L ₁	スリーブ長 L ₂	参考重量 (kg/本)
50	54.0	2.0	50	4,055	4,000	55	1.27
60	64.4	2.2	60	4,065	4,000	65	1.68
65	69.6	2.3	65	4,070	4,000	70	1.90
75	80.0	2.5	75	4,080	4,000	80	2.39
100	106.0	3.0	100	4,106	4,000	106	3.82
125	131.6	3.3	125	4,000	3,875	125	5.19
150	157.6	3.8	150	4,000	3,850	150	7.17
200	209.0	4.5	200	4,000	3,800	200	11.29
250	261.0	5.5	250	4,000	3,750	250	17.24
300	312.0	6.0	300	4,000	3,700	300	22.52
350	366.0	8.0	350	4,000	3,650	350	34.17
400	418.0	9.0	400	4,000	3,600	400	44.36
500	522.0	11.0	500	4,000	3,500	500	67.74
600	626.0	13.0	600	4,000	3,500	500	96.04

※管の許容差は、外径±2%、厚さ±10%、φ75以下の長さは、+2～-0%、
φ100以上の長さは+1～-0%とします。

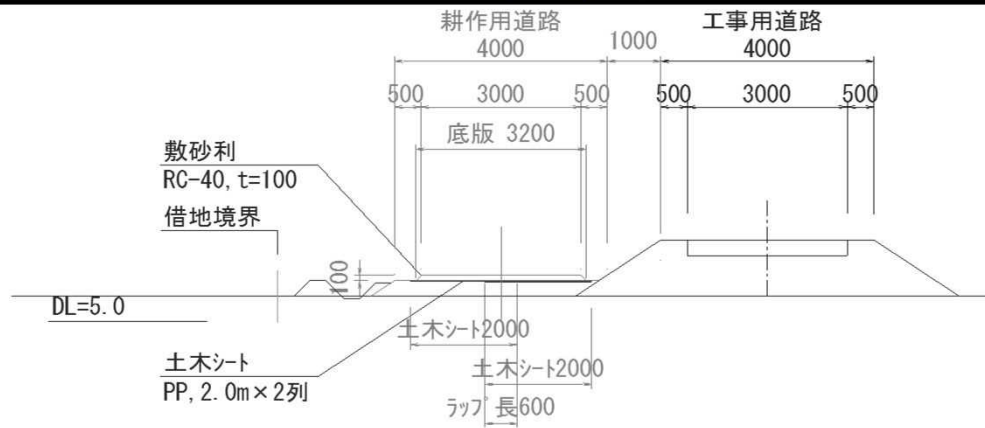
延長 L = 39.8 m ※調書より計上
 床掘り断面 At= 0.85 m² ※CADより計上
 碎石断面 Ac= 1.74 m² "

1 式当り

項目	算式	単位	数量
暗渠PE管 φ 600撤去 延長	L = 39.8	m	39.8
L=4000	N = 39.8 ÷ 4.000 = 96.040 kg/本	本	10.0
重量	W = 0.096 × 56.3 ÷ 4.000 = 1.35	t	1.4
埋戻し	Vt= 0.85 × 39.8 =	m ³	33.8
碎石撤去 (RC40)	Vc= 1.74 × 39.8 =	m ³	69.3

敷 砂 利 工
【本線：No. 32～58】 耕作道路

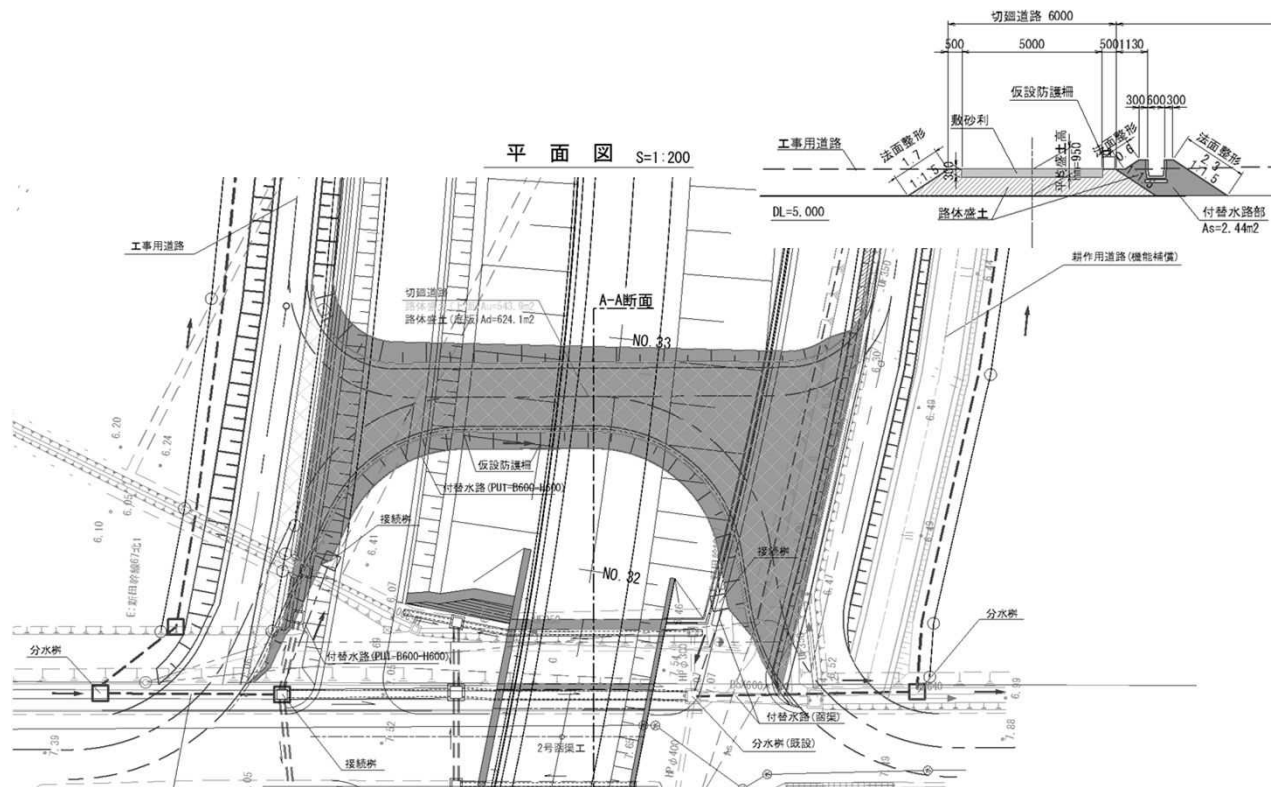


試験項目		試験結果
質量(g/m ²)		100.4
厚さ(mm)		0.40
密度(2.54cm)・打込本数		たて12、よこ12
引張強度(N/5cm)保持力 ※1)	たて	1120
	よこ	991
伸び率(%)	たて	20.5
	よこ	17.0
引裂強さ(N)	たて	275
	よこ	275

項目	算式	単位	数量
敷砂利			
耕作道路延長	L = 372.400 m 長調書より計上)		
土木シート PP, 2.0m x 2列 (ラップ長0.6m)			
面積	A = 372.4 × 4.000 = 1489.6	m ²	1489.6
重量	W = 1489.6 × 100.4 g/m ² = 149,556 g		
	149,556 ÷ 1,000 = 149.56	kg	149.6

切廻道路(2号函渠工)①

【本線：No. 32～58】



切廻道路平面積 (※CADより計上)

上面 $A_u = 543.9 \text{ m}^2$

底板 $A_d = 624.1 \text{ m}^2$

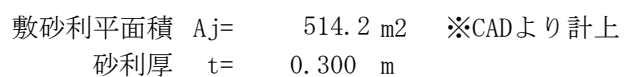
平均盛土高 $h_m = 0.95 \text{ m}$

付替水路部 $A_s = 2.44 \text{ m}^2$ (※CADより計上)

付替水路延長 $L_s = 56.3 \text{ m}$ (調書より計上)

項目	算式				単位	数量
道路土工						
路体盛土撤去						
平均平面積	上面	底板				
	$A = (543.9 + 624.1) \div 2$				m2	584.0
体積	$V_1 = 584.0 \times 0.950 - 154.3$				m3	400.5
付替水路部	$V_2 = 2.44 \times 56.3$				m3	137.4
路体盛土撤去計	$V_r = 400.5 + 137.4$				m3	537.9

【本線：No. 32～58】

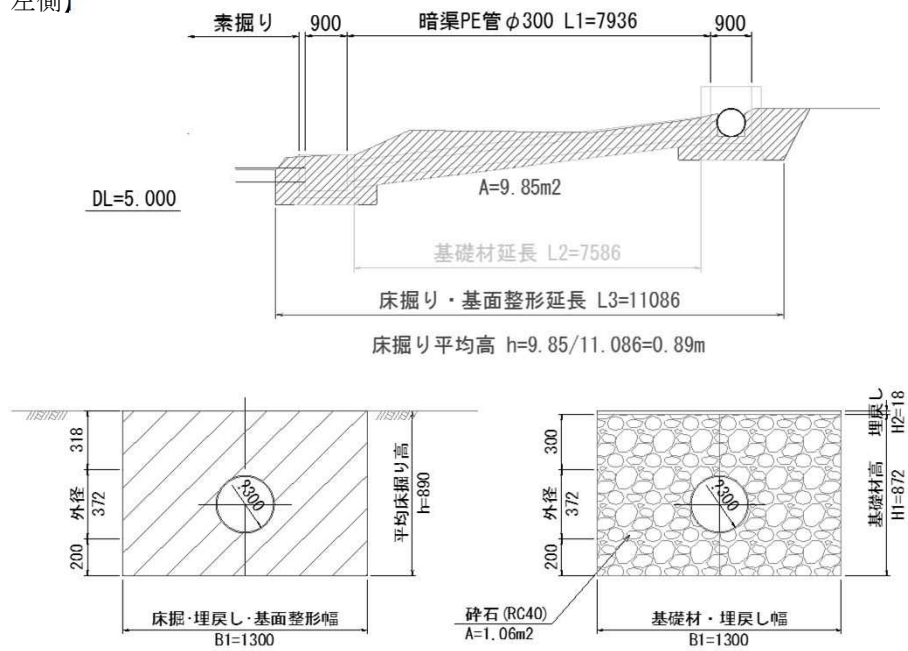


-244-

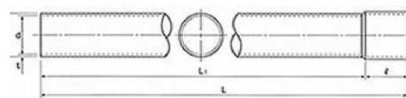
仮設排水路(2)

【本線：No. 32～58】暗渠PE管 φ 300①

【No. 32付近：左側】



薄肉無孔管



呼称	外径 D	厚さ t	内径 d	全長 L	有効長 L ₁	スリーブ長 ℓ	参考重量 (kg/本)
50	54.0	2.0	50	4,055	4,000	55	1.27
60	64.4	2.2	60	4,065	4,000	65	1.68
65	69.6	2.3	65	4,070	4,000	70	1.90
75	80.0	2.5	75	4,080	4,000	80	2.39
100	106.0	3.0	100	4,106	4,000	106	3.82
125	131.6	3.3	125	4,000	3,875	125	5.19
150	157.6	3.8	150	4,000	3,850	150	7.17
200	209.0	4.5	200	4,000	3,800	200	11.29
250	261.0	5.5	250	4,000	3,750	250	17.24
300	312.0	6.0	300	4,000	3,700	300	22.52
350	366.0	8.0	350	4,000	3,650	350	34.17
400	418.0	9.0	400	4,000	3,600	400	44.36
500	522.0	11.0	500	4,000	3,500	500	67.74
600	626.0	13.0	600	4,000	3,500	500	96.04

※径の許容差は、外径±2%、厚さ±10%、φ75以下の長さには、+2～0%、φ100以上の長さには+1～0%とします。

項目

数量

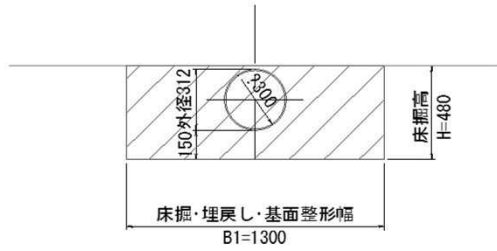
左側管延長	L1 =	7.936	m			
基礎材延長	L2 =	7.586	m			
床掘・他延長	L3 =	11.086	m			
暗渠PE管撤去 φ 300						
管延長	L =	7.936		=	m	7.936
L=4000	N =	7.936 ÷ 4.000		22.52	kg/本	本 2.0
重量	W =	0.023 × 7.936 ÷ 4		=	0.046	t 0.05
作業土工						
埋戻し						
面積	A =	1.3 × 0.89		=	m2	1.157
体積	V =	1.157 × 11.086		=	m3	12.8
碎石撤去(RC40)	V =	1.06 × 7.586		=	m3	8.0

仮設排水路(3)

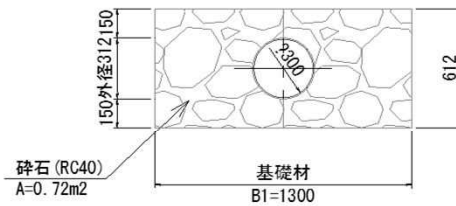
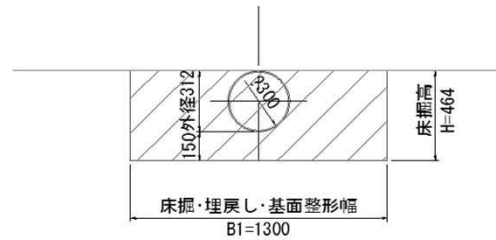
【本線：No. 32～58】暗渠PE管φ300②

【No. 48付近：左右側】

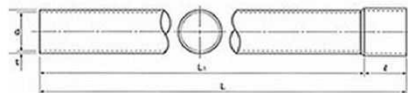
左側



左側



薄肉無孔管



呼称	外径 D	厚さ t	透内径 d	全長 L	有効長 L ₁	スリーブ長 L ₂	参考重量 (kg/本)
50	54.0	2.0	50	4,055	4,000	55	1.27
60	64.4	2.2	60	4,065	4,000	65	1.68
65	69.6	2.3	65	4,070	4,000	70	1.90
75	80.0	2.5	75	4,080	4,000	80	2.39
100	106.0	3.0	100	4,106	4,000	106	3.82
125	131.6	3.3	125	4,000	3,875	125	5.19
150	157.6	3.8	150	4,000	3,850	150	7.17
200	209.0	4.5	200	4,000	3,800	200	11.29
250	261.0	5.5	250	4,000	3,750	250	17.24
300	312.0	6.0	300	4,000	3,700	300	22.52
350	366.0	8.0	350	4,000	3,650	350	34.17
400	418.0	9.0	400	4,000	3,600	400	44.36
500	522.0	11.0	500	4,000	3,500	500	67.74
600	626.0	13.0	600	4,000	3,500	500	96.04

※径の許容差は、外径±2%、厚さ±10%、φ75以下の長さば、+2→0%、φ100以上の長さば+1→0%とします。

項目

位

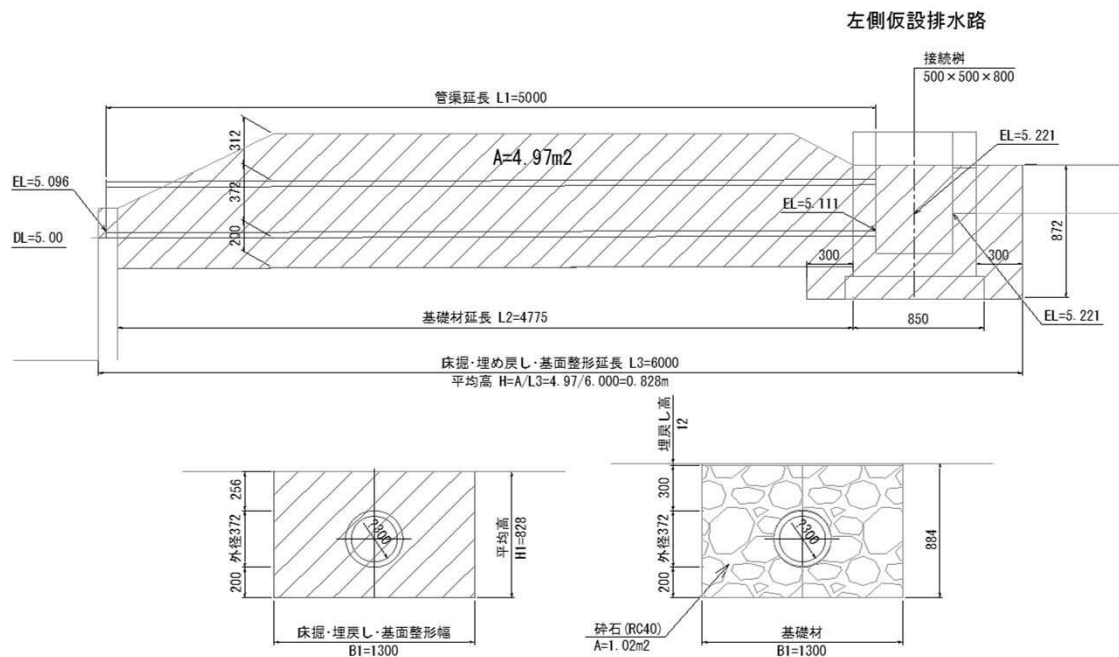
数量

左側管延長	L1 =	4.5	m						
右側管延長	L2 =	4.0	m						
耐圧ホリチレン管φ300				左側	右側				
管延長	L =	4.500	+	4.0					
L=4000	N =	8.500	÷	4.000					
L=4000	N =	8.5	÷	4		22.52 kg/本			
重量	W =	0.023	×	8.5	÷	4 =	0.049	t	0.05
作業土工									
埋戻し									
左側面積	A1=	1.3	×	0.48				m2	0.624
右側面積	A2=	1.3	×	0.464				m2	0.603
体積	V =	0.624	×	4.5	+	0.603	×	4 =	m3
砕石撤去(RC40)	V =	0.72	×	8.5				m3	6.1

仮設排水路(4)

【本線：No. 32～58】 耐圧ポリエチレンリブ管(R30) φ300①

【No. 42付近：左側】



床掘・他延長 L1 = 6.000 m

基礎材延長 L2 = 4.775 m

左側管延長 L3 = 5.000 m

項目	算式	単位	数量
耐圧ポリエチレン管 φ300			
管延長	L = 5.000 =	m	5.000
L=4000	N = 5.000 ÷ 5 50.00 kg/本	本	1.0
重量	W = 5.00 × 50.000 ÷ 5.0 = 50.0 kg		
	50.0 ÷ 1,000 = 0.050	t	0.05
作業土工			
埋戻し			
面積	A = 1.300 × 0.828 =	m ²	1.076
体積	V = 1.076 × 5.000 =	m ³	5.4
砕石撤去(RC40)	V = 1.020 × 4.775 =	m ³	4.9

耐圧ポリエチレンリブ管 (R30) $\phi 300$ ①

3 管寸法規格

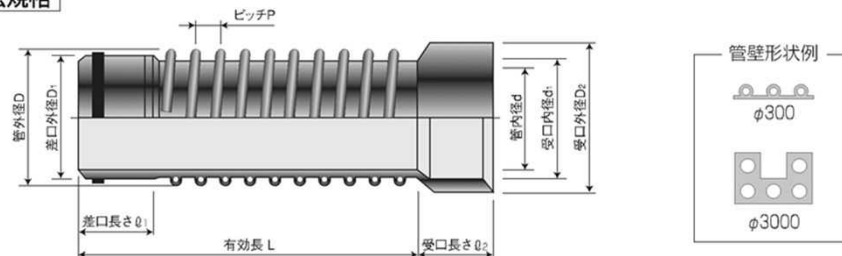


表2-2 ダイボリンハウエル管 R30 (旧R形1種管) 寸法規格

(単位:mm)

呼び 径	規 格 値											参 考 値				
	内 径		有 効 長		差 口 部				受 口 部				ピッチ P	外径 D	受口 外径 D ₂	参考 重量 (kg/本)
					外 径		長 さ		内 径		長 さ					
	d	許容差	L	許容差	D ₁	許容差	φ ₁	許容差	d ₁	許容差	φ ₂	許容差				
300	300	± 3.0	5000	+50 -25	332	± 3.0	160	+0 -5	358	± 3.0	160	+5 -0	120	372	390	50
350	350	± 3.5			382	± 3.5			408	± 3.5			120	422	440	55
400	400	± 4.0			432	± 4.0	170		458	± 4.0	170		120	474	490	65
450	450	± 4.5			482	± 4.5			508	± 4.5			120	524	540	70
500	500	± 5.0			540	± 5.0	190		566	± 5.0	190		115	574	606	85
600	600	± 5.0			640	± 5.0			666	± 5.0			72	674	706	125
700	700	± 5.0			750	± 5.0	200		776	± 5.0	200		80	788	826	170
800	800	± 6.0			850	± 6.0			876	± 6.0			100	892	926	215
900	900	± 6.5			950	± 6.5	230		976	± 6.5	230		120	1030	1036	270
1000	1000	± 7.0			1060	± 7.0			1086	± 7.0			120	1134	1148	325
1100	1100	± 8.0			1160	± 8.0	250		1186	± 8.0	250		120	1244	1260	440
1200	1200	± 9.0			1260	± 9.0			1286	± 9.0			120	1344	1370	485
1350	1350	± 9.5			1420	± 9.5	270		1446	± 9.5	270		120	1502	1540	655
1500	1500	±10.0			1570	±10.0			1596	±10.0			120	1666	1704	895
1650	1650	±11.0			1720	±11.0	290		1746	±11.0	290		270	1902	1922	1070
1800	1800	±11.5			1870	±11.5			1896	±11.5			210	2052	2088	1235
2000	2000	±12.0			2070	±12.0	320		2096	±12.0	320		120	2252	2308	1545
2200	2200	±13.0			2280	±13.0			2306	±13.0			120	2462	2472	2075
2400	2400	±14.0			2490	±14.0	340		2526	±14.0	340		120	2678	2744	2600
2600	2600	±16.0			2700	±16.0			2736	±16.0			180	2972	2970	3315
3000	3000	±18.0			3110	±18.0	360		3156	±18.0	360		120	3410	3445	4150

注1) 有効長 (L) は5000mm以下とすることができる。その際の許容差は4mより長い物~5mで有効長の+50mm、-25mmとする。また、4m以下の物の許容差は有効長の+40mm、-20mmとする。

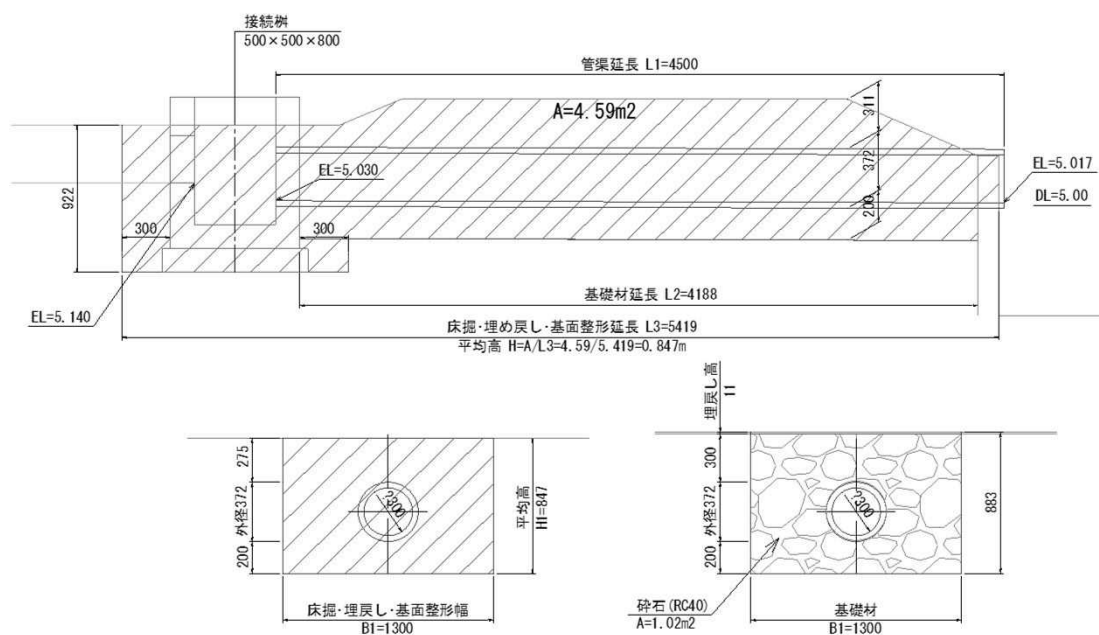
注2) 内径 (d) 及び受口部内径 (d₁) は、任意の箇所における相互の二方向以上の内径測定値の算術平均とする。

仮設排水路(5)

【本線：No. 32～58】 耐圧ポリエチレンリブ管(R30) φ300②

【No. 40+11.4付近：右側】

右側仮設排水路



床掘・他延長 L1 = 5.419 m

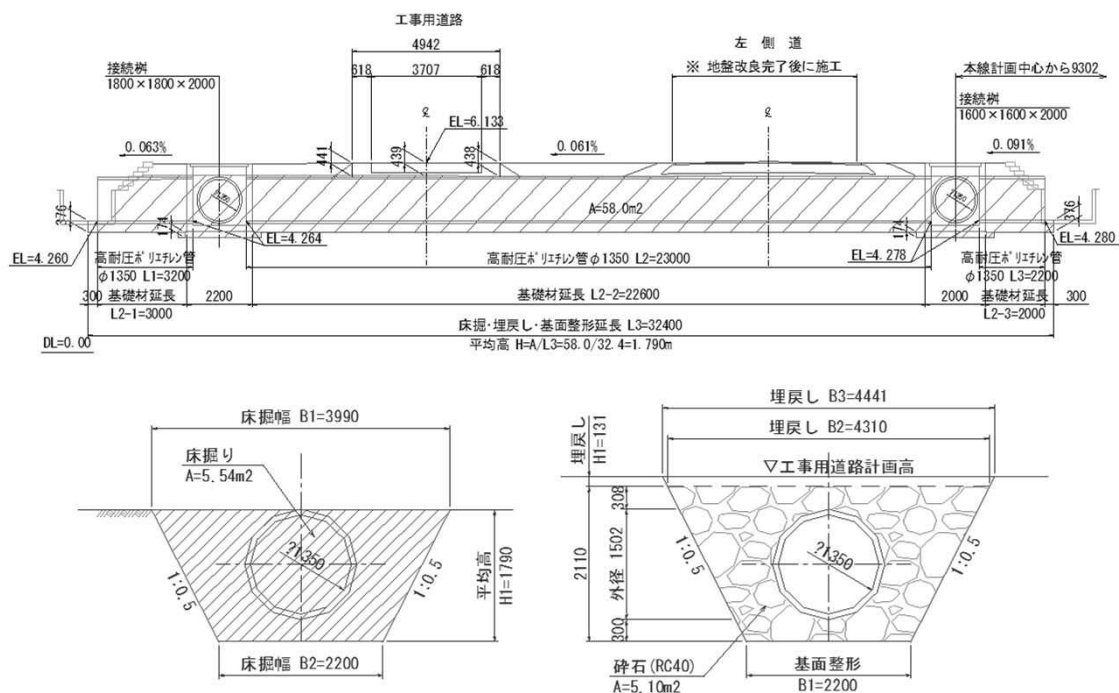
基礎材延長 L2 = 4.188 m

左側管延長 L3 = 4.500 m

項目	算式				単位	数量
耐圧ポリエチレン管 φ300						
管延長	L =	4.500	=		m	4.500
L=4000	N =	4.500 ÷ 5	50.00 kg/本		本	0.9
重量	W =	4.500 × 50.0 ÷ 5.0	= 45.0 kg			
		45.0 ÷ 1,000	= 0.045		t	0.05
作業土工						
床掘り						
面積	A =	1.3 × 0.847	=		m ²	1.101
体積	V =	1.101 × 5.419	=		m ³	6.0
砕石撤去(RC40)	V =	1.020 × 4.188	=		m ³	4.3

仮設排水路(6)

【本線：No. 32～58】 高耐圧ポリエチレン管 φ1350 (左側)

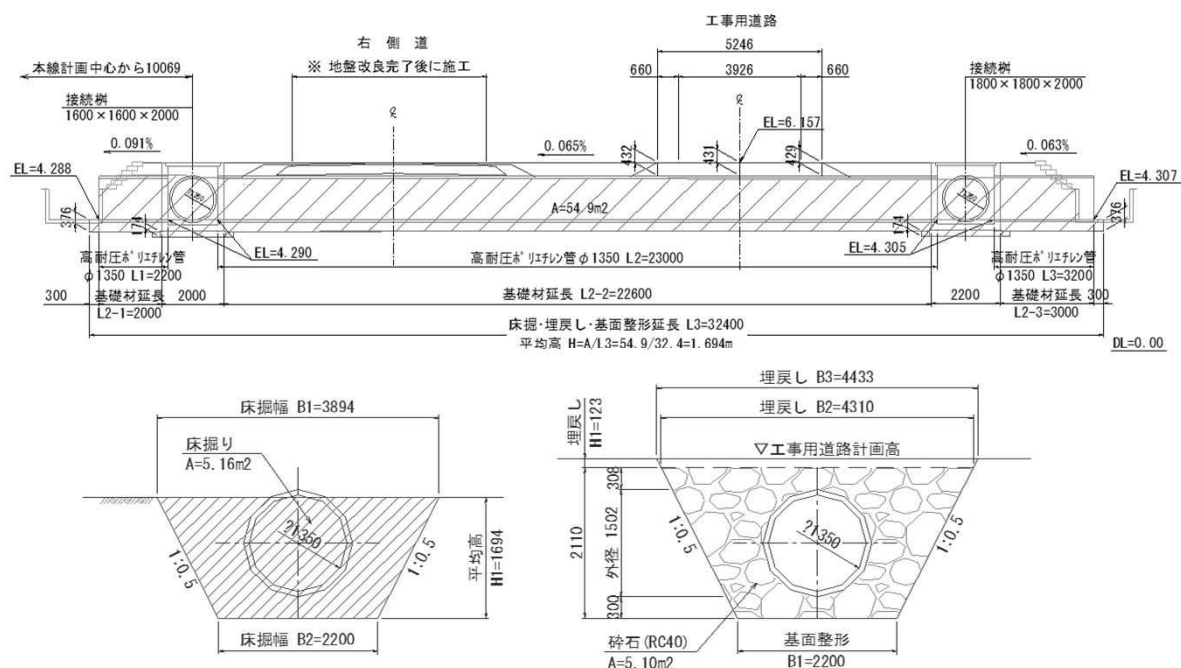


$$\begin{aligned}
 \text{床掘・他延長 } L1 &= 32.400 \text{ m} \\
 \text{基礎材延長 } L2 &= 2.000 + 22.600 + 3.000 = 27.600 \text{ m} \\
 \text{左側管延長 } L3 &= 3.200 + 23.000 + 2.200 = 28.400 \text{ m}
 \end{aligned}$$

項目	算式	単位	数量
耐圧ポリエチレン管撤去 φ1350			
管延長	$L = 28.400$	m	28.400
L=4000	$N = 28.400 \div 5.000 = 655.00 \text{ kg/本}$	本	5.7
重量	$W = 28.400 \times 655.0 \div 5.0 = 3720.4 \text{ kg}$	t	3.7
作業土工			
埋戻し面積	$A = (3.990 + 2.200) \div 2 \times 1.790 = 5.54 \text{ m}^2$	m²	5.540
体積	$V = 5.540 \times 28.400 = 157.3 \text{ m}^3$	m³	157.3
碎石撤去 (RC40)	$V = 5.100 \times 27.600 = 140.8 \text{ m}^3$	m³	140.8

仮設排水路(7)

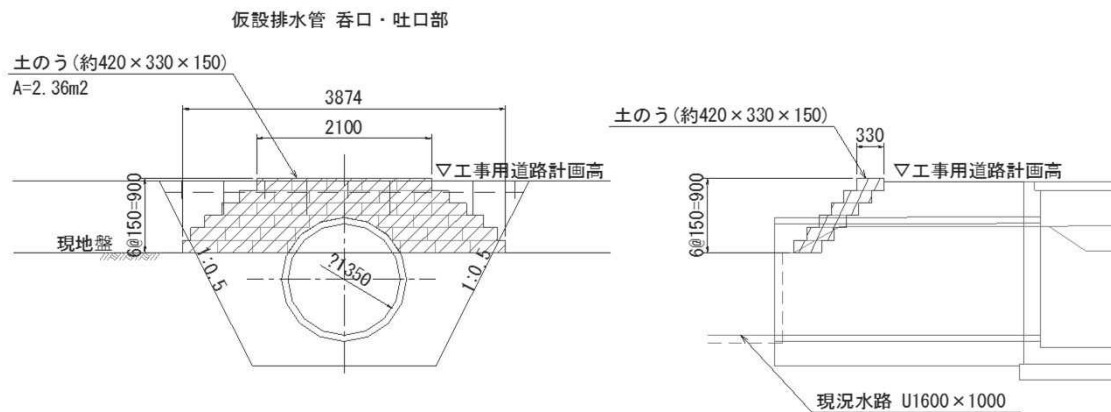
【本線：No. 32～58】 高耐圧ポリエチレン管 φ1350 (右側)



床掘・他延長 L1	=	32.400	m
基礎材延長 L2	=	2.000 + 22.600 + 3.000	= 27.600 m
右側管延長 L3	=	3.200 + 23.000 + 2.200	= 28.400 m

項目	算式	単位	数量
耐圧ポリエチレン管撤去 φ1350			
管延長	L = 28.400	= m	28.400
L=4000	N = 28.400 ÷ 5.000	655.00 kg/本	本 5.7
重量	W = 28.400 × 655.0 ÷ 5.0 = 3720.4 kg		
	3,720.4 ÷ 1,000 = 3.72	t	3.7
作業土工			
床掘り			
面積	A = (3.894 + 2.200) ÷ 2 × 1.694 =	m ²	5.162
体積	V = 5.162 × 28.400 =	m ³	146.6
砕石 (RC40)	V = 5.100 × 27.600 =	m ³	140.8

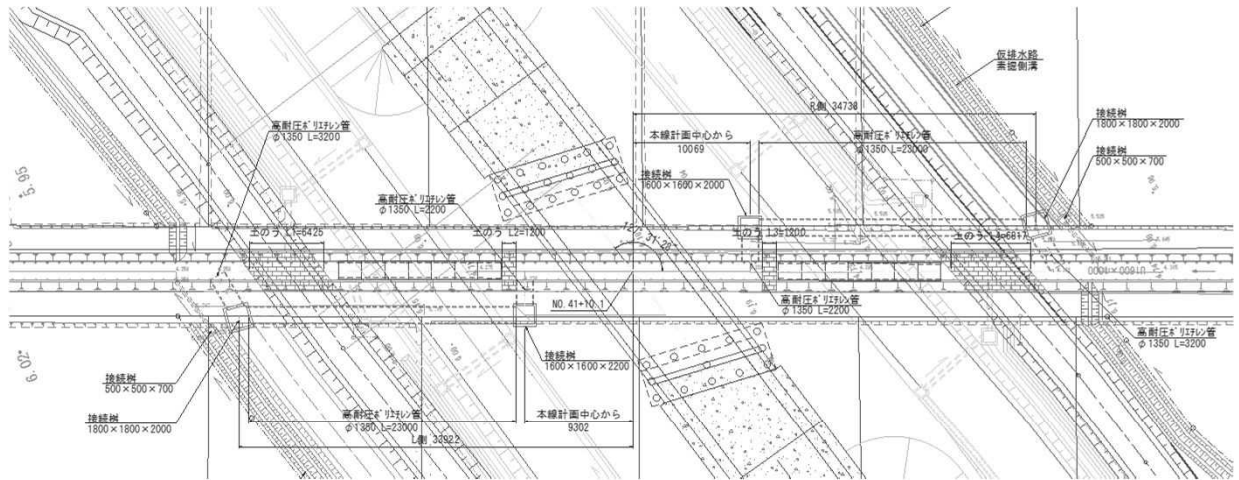
土のう (1)
【本線 : No. 32~58】 呑口・吐口部



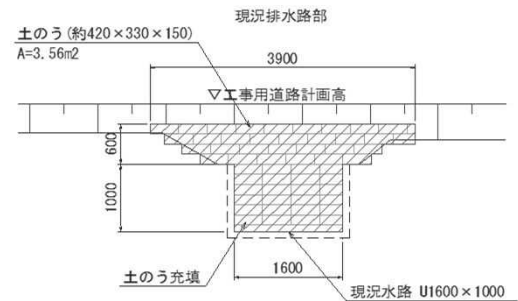
項目	算式	単位	数量
土のう撤去 呑口・吐口部	約420×330×150 (1袋当り=0.021m³)		
面積	A = 2.360	= m²	2.36
体積	V = 2.360 × 0.330 × 4	= m³	3.12
	N = 3.120 ÷ 0.021	= 袋	149
残土処理	V =	m³	3.12

土のう (2)

【本線：No. 32～58】 仮締切り



土のう延長 L1= 6.425 m
 L2= 1.200 m
 L3= 1.200 m
 L4= 6.817 m
 合計= 15.642 m



項目	算式	単位	数量
土のう撤去 仮締切り	約420×330×150 (1袋当り=0.021m3)		
面積	A = 3.560	= m2	3.56
体積	V = 3.560 × 15.642	= m3	55.69
	N = 55.690 ÷ 0.021	= 袋	2,652
残土処理	V =	m3	55.69

土のう (3)
【本線：No. 32～58】



萩原 UV土嚢袋入り30枚 48cm×62cm
UVD30

萩原工業

17件のカスタマーレビュー

価格: ¥2,240 通常配送無料 詳細
ポイント: 22pt (1%) 詳細はこちら
ポイントが2.5%貯まるAmazonゴールドカード
新品の出品: 29¥2,240より

- 縦(mm):620
- 横(mm):480
- しぼりロープ付
- 横 (mm) :480
- 縦 (mm) :620
- 袋入数 (枚) :30

画像をクリックして拡大イメージを表示

この商品の仕様

パーツ品番(英数字のみ) UVD30

ブランド名 萩原工業

品目の重量 1.2 キログラム

製品型番(英数字のみ) UVD30

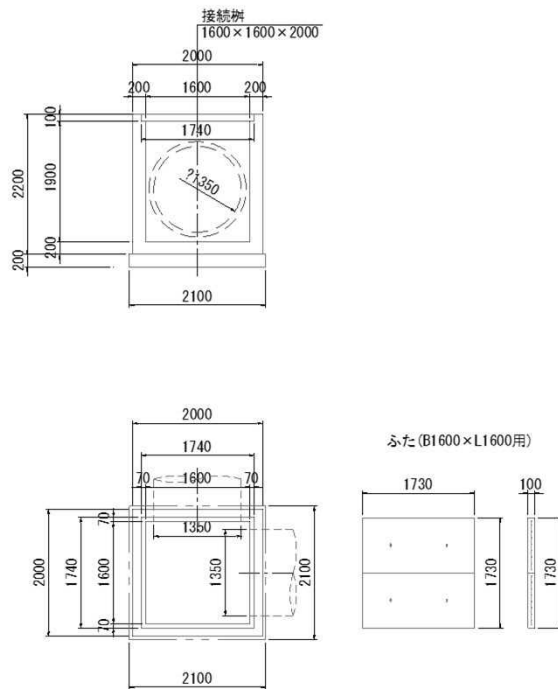
項目	算式	単位	数量
土のう撤去	約420×330×150(1袋当り=0.021m3)		
	残土処理		
呑口・吐口部	149 袋 3.12 m3		
仮締切部	2,652 袋 55.69 m3		
	合計 2,801 58.81		
廃プラ			
重量	30 袋 1.2 Kg		
	1袋当り		
	W = 1.2 ÷ 30 = 0.040		
	全体		
	ΣW = 0.040 × 2,801 = 112.0	kg	112.0

単 位 数 量

【仮設工】

単位数量(1)

【本線：No. 32～70】 接続桧(B1600-L1600-H2000)



1箇所当り N = 1 個

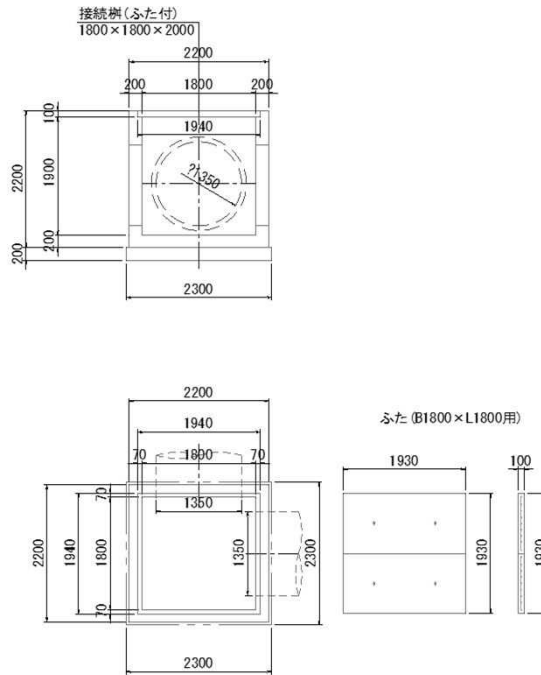
控除面積

高耐圧PE管 φ 1350 A = 0.675 × 0.675 × π = 1.431 m2

項目	算式	単位	数量
接続桧(B1600-L1600-H2000)			
※作業土工等はPE管 φ 1350にて計上			
コンクリート(σ ck=18N/mm2)			
桧本体	V1= 2.000 × 2.000 × 2.200 =	m3	8.800
控除(桧内部)	V2= 1.600 × 1.600 × 1.900 + 1.740 × 1.740 × 0.100	m3	5.167
控除(接続管)	V3= 1.431 × 0.200 × 2	m3	0.572
コンクリート計	V={ 8.800 - (5.167 + 0.572) } × 1 =	m3	3.06
無筋コンクリート	W = 3.06 × 2.35 =	t	7.2
桧ふた(B1600-L1600用)			
N =	1	枚	1
重量	W= 1.730 × 1.730 × 26.79 =		80.2

単位数量(2)

【本線：No. 32～70】 接続桧(B1800-L1800-H2000)



1箇所当り N = 1 個

控除面積

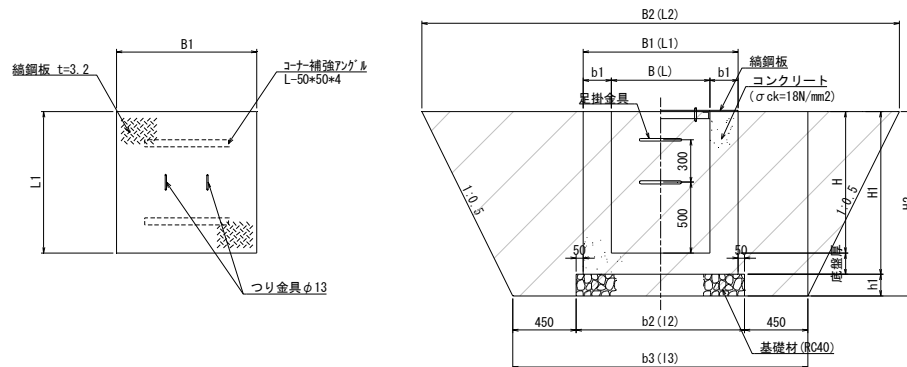
高耐圧PE管 ϕ 1350 A = 0.675 $\times$ 0.675 $\times$ π = 1.431 m²

項目	算式	単位	数量
接続桧(B1800-L1800-H2000)			
※作業土工等はPE管 ϕ 1350にて計上			
コンクリート(σ_{ck} =18N/mm ²)			
桧本体	V1= 2.200 $\times$ 2.200 $\times$ 2.200 =	m ³	10.600
控除(桧内部)	V2= 1.800 $\times$ 1.800 $\times$ 1.900 + 1.940 $\times$ 1.940 $\times$ 0.100	m ³	6.532
控除(接続管)	V3= 1.431 $\times$ 0.200 $\times$ 2	m ³	0.572
コンクリート計	V={ 10.600 - (6.532 + 0.572) } $\times$ 1 =	m ³	3.50
	無筋コンクリート 2.35t/m ³		
	W = 3.50 $\times$ 2.35 =	t	8.2
桧ふた(B1800-L1800用)			
	N = 1 =	枚	1
重量	W= 1.930 $\times$ 1.930 $\times$ 26.79 =	Kg	99.8

单位数量(3)

1 箇所当り

【本線：No. 32～70】 接続桟(B500-L500-H800)



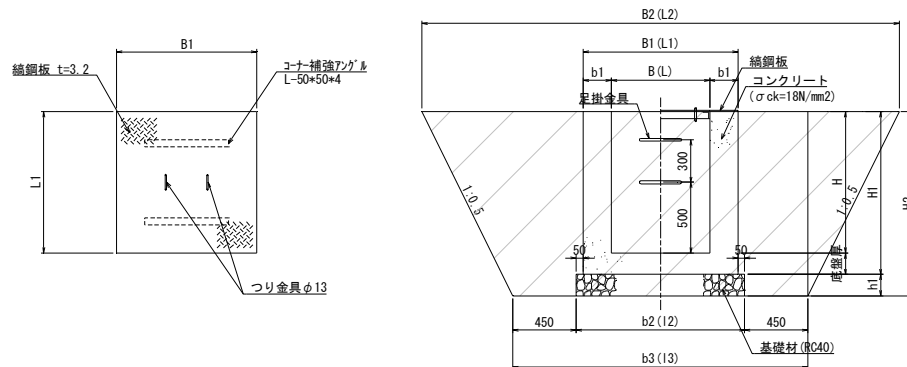
B, L	0. 500	0. 500
B1, L1	0. 800	0. 800
B2, L2	2. 900	2. 900
b1	0. 150	0. 150
b2, 12	0. 900	0. 900
b3, 13	1. 800	1. 800
H	0. 800	
H1	0. 950	
H2	1. 100	
h1	0. 150	
底盤厚	0. 150	

[illegible]

单位数量(4)

1 箇所当り

【本線：No. 32～70】 接続桟(B900-L900-H800)



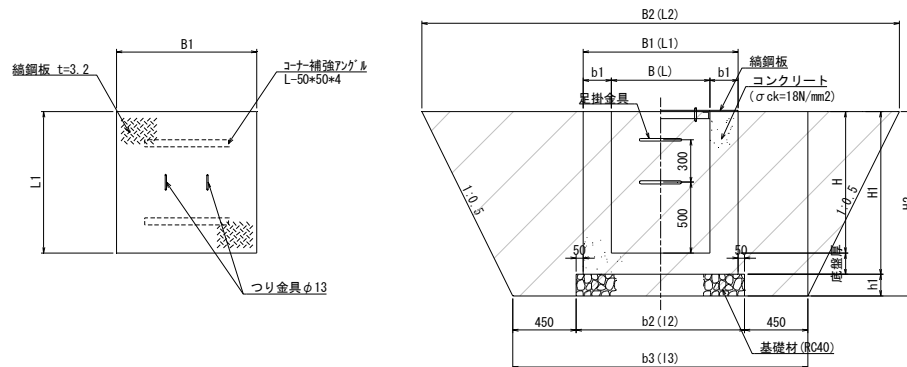
B, L	0. 900	0. 900
B1, L1	1. 200	1. 200
B2, L2	3. 300	3. 300
b1	0. 150	0. 150
b2, 12	1. 300	1. 300
b3, 13	2. 200	2. 200
H	0. 800	
H1	0. 950	
H2	1. 100	
h1	0. 150	
底盤厚	0. 150	

[illegible]

单位数量(5)

1 箇所当り

【本線：No. 32～70】 接続桟 (B900-L900-H1000)



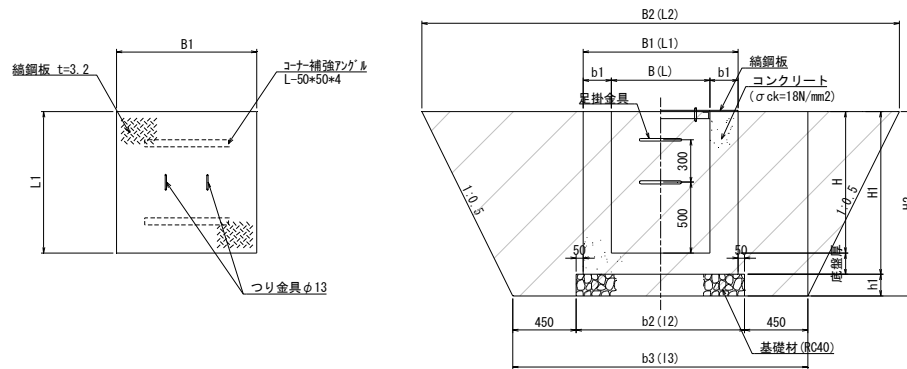
B, L	0. 900	0. 900
B1, L1	1. 200	1. 200
B2, L2	3. 500	3. 500
b1	0. 150	0. 150
b2, 12	1. 300	1. 300
b3, 13	2. 200	2. 200
H	1. 000	
H1	1. 150	
H2	1. 300	
h1	0. 150	
底盤厚	0. 150	

[illegible]

单位数量(6)

1 箇所当り

【本線：No. 32～70】 接続桟 (B900-L900-H1100)



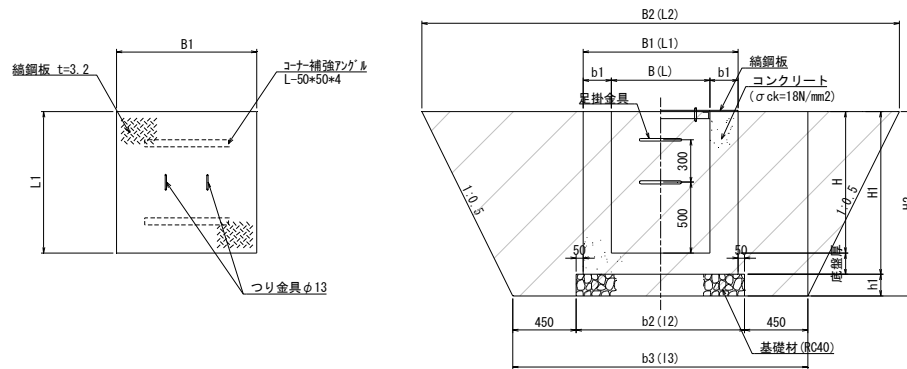
B, L	0. 900	0. 900
B1, L1	1. 300	1. 300
B2, L2	3. 750	3. 750
b1	0. 200	0. 200
b2, l2	1. 400	1. 400
b3, l3	2. 300	2. 300
H	1. 100	
H1	1. 250	
H2	1. 450	
h1	0. 200	
底盤厚	0. 150	

[illegible]

单位数量(7)

1 箇所当り

【本線：No. 32～70】 接続桟 (B900-L900-H1300)



B, L	0. 900	0. 900
B1, L1	1. 300	1. 300
B2, L2	3. 950	3. 950
b1	0. 200	0. 200
b2, 12	1. 400	1. 400
b3, 13	2. 300	2. 300
H	1. 300	
H1	1. 450	
H2	1. 650	
h1	0. 200	
底盤厚	0. 150	

[illegible]

仮設工（工事用道路）

【本線：No. 51+10～No. 69+10】

工事用道路

数量集計表

工 種	種 別	詳 細	規 格	単 位	数 量	備 考
土 工						
	掘 削					
		盛土撤去	ホﾟン	m³	5,126.7	
		盛土撤去	ホﾟン	m³	483.4	
		碎石撤去	ホﾟン	m³	1.6	
			合計	m³	5,611.7	
	盛 土					
		盛 土	W<2.5m	m³	28.0	
	埋戻し					
		埋戻し	W<1.0m	m³	22.4	
構造物撤去工						
	集水枿撤去	B700-L700-H700		箇所	3	
	コンクリート殻	無筋		m³	1.5	0.5×3
	グレーチング 蓋	700用 T2		枚	3	16.1kg/枚
	集水枿撤去	B700-L700-H1000		〃	1	
	コンクリート殻	無筋		m³	0.7	
	グレーチング 蓋	700用 T2		枚	1	16.1kg/枚
	管渠管撤去工	高密度ポﾟレチレン管	φ 300	m	40.0	
	廃ポﾟラスチック			t	0.2	
	舗装版切断	t=3～10cm	As版t=15cm以下	m	41.7	
	舗装版破碎		As版 t=3cm	m²	35.2	
	舗装版破碎		As版 t=10cm	m²	51.1	
	As殻			m³	6.2	5.1+1.1
	碎石撤去	RC-40		m³	1.6	
	合 計					
	コンクリート取壊し工	無筋		m³	2.2	1.5+0.7
	コン殻運搬処分			m³	2.2	
	グレーチング 蓋	700用 T2		枚	4	16.1kg/枚 64.4kg
	管渠撤去工		φ 300	m	40.0	
	廃ポﾟラスチック			t	0.2	
	舗装版切断		As版t=15cm以下	m	41.7	
	舗装版破碎		As版t=10cm以下	m³	86.3	35.2+51.1
	As殻運搬処分			m³	6.2	5.1+1.1

数量集計表

-265-

工事用道路

計

單位數量集計表

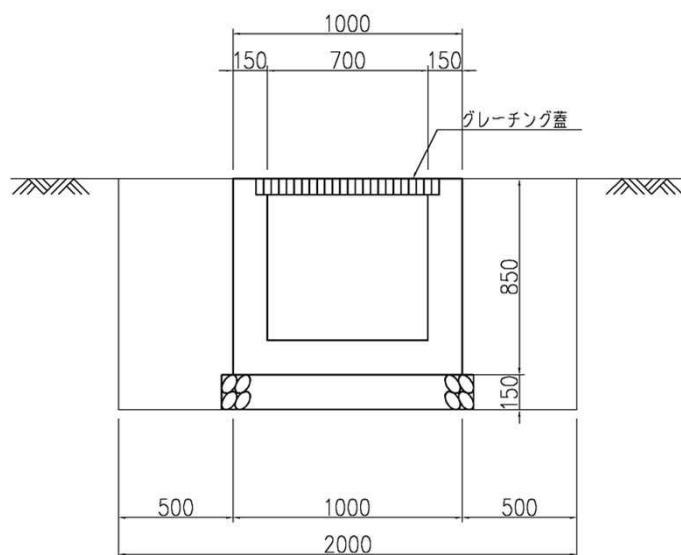
[illegible]

單位數量集計表

[illegible]

集水桝 SM-B700-H700 単位数量計算書

SM-B700-H700

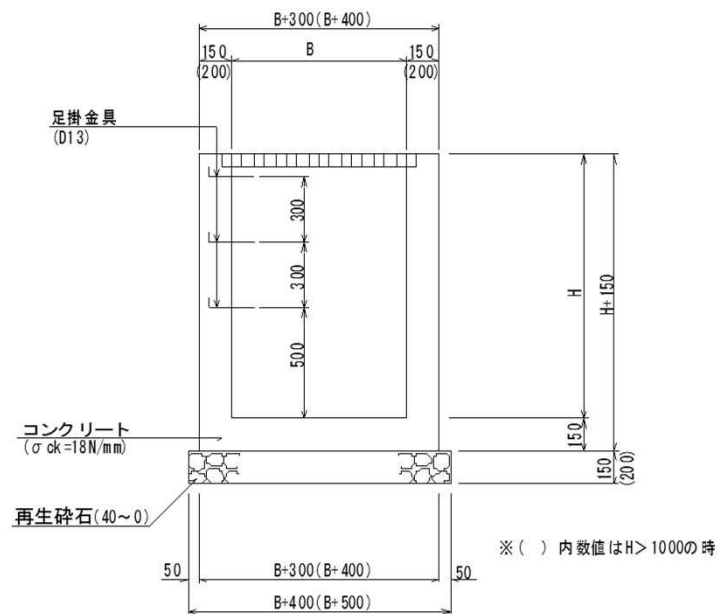


種 別	算 式	数 量
1. コンクリー	$V = 1.000 \times 1.000 \times 0.850 - (0.700 \times 0.700 \times 0.700) =$	0.507 m ³
4. 桝 蓋	$N =$ 重量 16.1 kg/枚	1 枚

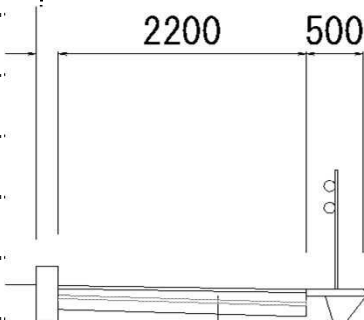
■T-2

ます穴 幅×長さ mm×mm	型式記号	グレーチング				受 枠			
		a寸法 mm	b寸法 mm	h寸法 mm	重量 kg	A寸法 mm	B寸法 mm	H寸法 mm	重量 kg
300×300	ZFC 25-33M	400	395	25	5.2	420	420	29.5	5.4
350×350	ZFC 25-35M	450	455	25	6.8	470	470	29.5	6.0
400×400	ZFC 32-44M	500	500	32	10.1	520	520	38	9.0
450×450	ZFC 32-45M	550	545	32	12.1	570	570	38	9.9
500×500	ZFC 38-55M	600	600	38	16.8	620	620	44	11.4
600×600	ZFC 38-66M	700	695	38	22.7	720	720	44	13.2
700×700	ZFC 44-77M	800	800	44	33.7	820	820	50	16.1
800×800	ZFC 44-88M	900	900	44	42.6	920	920	50	18.0
900×900	ZFC 50-99M	1000	995	50	68.4	1020	1020	56	22.0
1000×1000	ZFC 50-1010M	1100	537 560	50	40.6 42.3	1120	1120	56	24.2
1100×1100	ZFC 50-1111M	1200	590 607	50	48.6 50.0	1220	1220	56	26.4
1200×1200	ZFC 50-1212M	1300	642 642	50	57.3 57.3	1320	1320	56	28.5

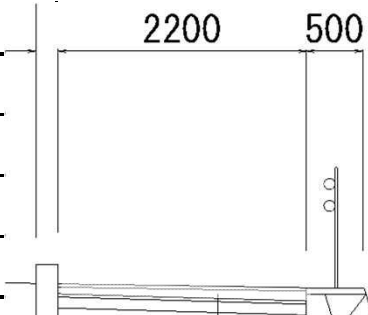
集水桝 SM-B700-H1000 単位数量計算書



種 別	算 式	数 量
1. コンクリー	$V = .000 \times 1.000 \times 1.150) - (0.700 \times 0.700 \times 1.000) =$	0.660 m ³
4. 桝 蓋	$N =$	1 枚
	重量 16.1 kg/枚	

数 量 計 算 書																																									
細 別	規 格	略 図 及 び 算 式			数 量																																				
舗装版切断	A s 版 t=10cm以下	3cm 横断	NO. 0	= 2.20																																					
		3cm 横断	NO. 1+17.3	= 2.20																																					
		3cm 縦断	NO. 0 ~ NO. 0+8.0	= 8.00																																					
		3cm 縦断	NO. 1+9.3 ~ NO. 1+17.3	= 8.00																																					
		10cm 縦断	NO. 0+8.0 ~ NO. 1+9.3	= 21.30																																					
		合 計			41.7	41.7 m																																			
舗 装 復 旧 工	歩道部																																								
表層(歩道)	再生細粒度As13、t=3cm																																								
		<table><tr><td>測点</td><td>単距離</td><td>幅</td><td>平均幅</td><td>面積</td></tr><tr><td>NO. 0</td><td></td><td>2.20</td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 0+ 8.00</td><td>8.000</td><td>2.20</td><td>2.200</td><td>17.60</td></tr><tr><td>NO. 1</td><td>12.000</td><td>2.20</td><td>2.200</td><td>26.40</td></tr><tr><td>NO. 1+ 9.30</td><td>9.300</td><td>2.20</td><td>2.200</td><td>20.46</td></tr><tr><td>NO. 1+17.30</td><td>8.000</td><td>2.20</td><td>2.200</td><td>17.60</td></tr><tr><td>合計</td><td>37.300</td><td></td><td></td><td>82.06</td></tr></table>				測点	単距離	幅	平均幅	面積	NO. 0		2.20			NO. 0+ 8.00	8.000	2.20	2.200	17.60	NO. 1	12.000	2.20	2.200	26.40	NO. 1+ 9.30	9.300	2.20	2.200	20.46	NO. 1+17.30	8.000	2.20	2.200	17.60	合計	37.300			82.06	
測点	単距離	幅	平均幅	面積																																					
NO. 0		2.20																																							
NO. 0+ 8.00	8.000	2.20	2.200	17.60																																					
NO. 1	12.000	2.20	2.200	26.40																																					
NO. 1+ 9.30	9.300	2.20	2.200	20.46																																					
NO. 1+17.30	8.000	2.20	2.200	17.60																																					
合計	37.300			82.06																																					
		A = 82.06			82.1 m2																																				
		2200 500 																																							
		歩道表層 再生細粒度As13 t=30mm 路 盤 工 補充材RC-40 平均t=45mm																																							

数 量 計 算 書																																								
細 別	規 格	略 図 及 び 算 式			数 量																																			
仮設舗装撤去工																																								
上層(車道)	再生瀝青安定処理 t=5cm	<table><tr><th>測点</th><th>単距離</th><th>幅</th><th>平均幅</th><th>面積</th></tr><tr><td>NO. 0</td><td></td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 0+ 8.00</td><td>8.000</td><td>2.40</td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 1</td><td>12.000</td><td>2.40</td><td>2.400</td><td>28.80</td></tr><tr><td>NO. 1+ 9.30</td><td>9.300</td><td>2.40</td><td>2.400</td><td>22.32</td></tr><tr><td>NO. 1+17.30</td><td>8.000</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>合計</td><td>37.300</td><td></td><td></td><td>51.12</td></tr></table>			測点	単距離	幅	平均幅	面積	NO. 0					NO. 0+ 8.00	8.000	2.40			NO. 1	12.000	2.40	2.400	28.80	NO. 1+ 9.30	9.300	2.40	2.400	22.32	NO. 1+17.30	8.000				合計	37.300			51.12	
測点	単距離				幅	平均幅	面積																																	
NO. 0																																								
NO. 0+ 8.00	8.000				2.40																																			
NO. 1	12.000				2.40	2.400	28.80																																	
NO. 1+ 9.30	9.300				2.40	2.400	22.32																																	
NO. 1+17.30	8.000																																							
合計	37.300			51.12																																				
表層(車道)	再生密粒度As 20F、t=5cm																																							
		厚 t= 0.05 + 0.05 = 0.10 cm			A = 51.12																																			
	As殻運搬処理	V= 51.1 × (0.05 + 0.05)			= 5.11																																			
					51.1 m2																																			
					5.1 m3																																			
3250 2200 500																																								

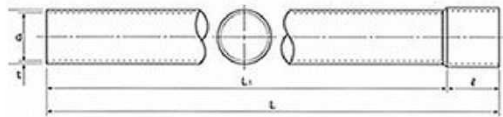
数 量 計 算 書																																								
細 別	規 格	略 図 及 び 算 式			数 量																																			
仮 設 舗 装 撤 去 工	擦付区間																																							
路盤(歩道)	RC-40 補充材	<table><tr><th>測点</th><th>単距離</th><th>幅</th><th>平均幅</th><th>面積</th></tr><tr><td>NO. 0</td><td></td><td>2.20</td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 0+ 8.00</td><td>8.000</td><td>2.20</td><td>2.200</td><td>17.60</td></tr><tr><td>NO. 1</td><td>12.000</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 1+ 9.30</td><td>9.300</td><td>2.20</td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 1+17.30</td><td>8.000</td><td>2.20</td><td>2.200</td><td>17.60</td></tr><tr><td>合計</td><td>37.300</td><td></td><td></td><td>35.20</td></tr></table>			測点	単距離	幅	平均幅	面積	NO. 0		2.20			NO. 0+ 8.00	8.000	2.20	2.200	17.60	NO. 1	12.000				NO. 1+ 9.30	9.300	2.20			NO. 1+17.30	8.000	2.20	2.200	17.60	合計	37.300			35.20	
測点	単距離	幅	平均幅	面積																																				
NO. 0		2.20																																						
NO. 0+ 8.00	8.000	2.20	2.200	17.60																																				
NO. 1	12.000																																							
NO. 1+ 9.30	9.300	2.20																																						
NO. 1+17.30	8.000	2.20	2.200	17.60																																				
合計	37.300			35.20																																				
A = 35.20					35.2 m2																																			
<table><tr><th>測点</th><th>単距離</th><th>断面積</th><th>平均断面積</th><th>体積</th></tr><tr><td>NO. 0</td><td></td><td>0.00</td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 0+ 8.00</td><td>8.000</td><td>0.20</td><td>0.100</td><td>0.80</td></tr><tr><td>NO. 1</td><td>12.000</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 1+ 9.30</td><td>9.300</td><td>0.20</td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 1+17.30</td><td>8.000</td><td>0.00</td><td>0.100</td><td>0.80</td></tr><tr><td>合計</td><td>37.300</td><td></td><td></td><td>1.60</td></tr></table>					測点	単距離	断面積	平均断面積	体積	NO. 0		0.00			NO. 0+ 8.00	8.000	0.20	0.100	0.80	NO. 1	12.000				NO. 1+ 9.30	9.300	0.20			NO. 1+17.30	8.000	0.00	0.100	0.80	合計	37.300			1.60	
測点	単距離	断面積	平均断面積	体積																																				
NO. 0		0.00																																						
NO. 0+ 8.00	8.000	0.20	0.100	0.80																																				
NO. 1	12.000																																							
NO. 1+ 9.30	9.300	0.20																																						
NO. 1+17.30	8.000	0.00	0.100	0.80																																				
合計	37.300			1.60																																				
V = 1.60					1.6 m3																																			
平均厚さ 1.60 ÷ 35.20 × 100 = 4.55					4.5 cm																																			
																																								
歩道表層 再生細粒度As13 t=30mm																																								
路 盤 工 補充材RC-40 平均t=45mm																																								

数 量 計 算 書																																						
細 別	規 格	略 図 及 び 算 式	数 量																																			
仮設舗装撤去工	再生細粒度As																																					
表層(歩道)	13、t=3cm	<table><tr><th>測点</th><th>単距離</th><th>幅</th><th>平均幅</th><th>面積</th></tr><tr><td>NO. 0</td><td></td><td>2.20</td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 0+ 8.00</td><td>8.000</td><td>2.20</td><td>2.200</td><td>17.60</td></tr><tr><td>NO. 1</td><td>12.000</td><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 1+ 9.30</td><td>9.300</td><td>2.20</td><td></td><td></td></tr><tr><td>NO. 1+17.30</td><td>8.000</td><td>2.20</td><td>2.200</td><td>17.60</td></tr><tr><td>合計</td><td>37.300</td><td></td><td></td><td>35.20</td></tr></table>	測点	単距離	幅	平均幅	面積	NO. 0		2.20			NO. 0+ 8.00	8.000	2.20	2.200	17.60	NO. 1	12.000				NO. 1+ 9.30	9.300	2.20			NO. 1+17.30	8.000	2.20	2.200	17.60	合計	37.300			35.20	
測点	単距離	幅	平均幅	面積																																		
NO. 0		2.20																																				
NO. 0+ 8.00	8.000	2.20	2.200	17.60																																		
NO. 1	12.000																																					
NO. 1+ 9.30	9.300	2.20																																				
NO. 1+17.30	8.000	2.20	2.200	17.60																																		
合計	37.300			35.20																																		
	厚さ t= 0.03 cm	A = 35.20	35.2 m2																																			
As殻運搬処理	V= 35.2 × 0.03	= 1.06	1.1 m3																																			
2200 500 歩道表層 再生細粒度As13 t=30mm 路盤工 補充材RC-40 平均t=45mm																																						
-277-																																						

暗渠PE管 φ 300

【No. 48付近：左右側】

薄肉無孔管



単位：mm

呼称	外径 D	厚さ t	近似内径 d	全長 L	有効長 Li	スリーブ長 ℓ	参考重量 (kg/本)
50	54.0	2.0	50	4,055	4,000	55	1.27
60	64.4	2.2	60	4,065	4,000	65	1.68
65	69.6	2.3	65	4,070	4,000	70	1.90
75	80.0	2.5	75	4,080	4,000	80	2.39
100	106.0	3.0	100	4,106	4,000	106	3.82
125	131.6	3.3	125	4,000	3,875	125	5.19
150	157.6	3.8	150	4,000	3,850	150	7.17
200	209.0	4.5	200	4,000	3,800	200	11.29
250	261.0	5.5	250	4,000	3,750	250	17.24
300	312.0	6.0	300	4,000	3,700	300	22.52
350	366.0	8.0	350	4,000	3,650	350	34.17
400	418.0	9.0	400	4,000	3,600	400	44.36
500	522.0	11.0	500	4,000	3,500	500	67.74
600	626.0	13.0	600	4,000	3,500	500	96.04

※ 管の許容差は、外径±2%、厚さ±10%、φ75以下の長さは、+2・-0%、
φ100以上の長さは+1・-0%とします。

項目	算式	単位	数量
耐圧ホ°ポリエチレン管 φ 300	N02+16.1 ～ N03+16.1 N03+17.1 ～ N04+5.0 N04+19.2 合計		20.0 m 10.0 m 10.0 m 40.0 m
		= m	40.00
	L=4000 N = 40.000 ÷ 4.000	= 本	10.0
		本	2.1
重量	W = 0.023 × 40.0 ÷ 4 = 0.23	t	0.2

[illegible]

仮栈橋数量集計

上部工（部材）					
径間		種類	質量（kg）	備考	
		H鋼橋	24,165		
合計			24,165		
上部工（ボルト）					
品名	サイズ	単位質量 (kg/本)	本数	質量(kg)	備考
ハイテンションボルト	F10T-M22× 65	0.54	18	10	
ハイテンションボルト	F10T-M22× 80	0.59	32	19	
合計			29		
下部工（部材）					
径間		種類	質量（kg）	備考	
		1柱式	25,858		
合計			25,858		
下部工（ボルト）					
品名	サイズ	単位質量 (kg/本)	本数	質量(kg)	備考
ハイテンションボルト	F10T-M22× 75	0.57	32	18	
トルシアボルト	S10T-M22× 65	0.51	96	49	
トルシアボルト	S10T-M22× 80	0.55	256	141	
合計			208		
総合計			50,260		

上部工

品 名	サイズ	長さ(m)	単位質量 (kg/m)	単位質量 (kg/本)	数 量	質量(kg)	備考
主桁	H594×302×14×23	11.000	170.00	1870.00	4	7,480	
スチフナー	PL-12×144×546(594S12)			7.41	6	44	} 261
対傾構	[-300×90×9×13	1.900	38.10	72.39	3	217	
小計						7,741	
覆工板	MD(M)-1.0×2.0			424.00	33	13,992	A=66m2
小計						13,992	
防護柵	H鋼付ガードレール	5.000		590.00	4	2,360	L=20m
ズレ止め	L-100×100×10	0.200	14.90	2.98	24	72	
小計						2,432	
合計						24,165	

品 名	サイズ	単位質量(kg/本)	数 量	質量(kg)	備考
ハイテンションボルト	F10T-M22× 65	0.54	18	10	
ハイテンションボルト	F10T-M22× 80	0.59	32	19	
合計				29	
総合計				24,194	

内訳書

接合箇所名	サイズ	接合箇所数	使用本数	数 量	備考
主桁・桁受	F10T-M22× 80	8	4	32	
対傾構・スチフナー	F10T-M22× 65	6	3	18	

H鋼付ガードレール	20	m
上部工	7,741	t
ズレ止め	72	t
	7,813	t

覆工板	66	m2
-----	----	----

運搬重量	上部	24,165	t
	下部	25,858	t
		50,023	t

品 名	サイズ	長さ(m)	単位質量 (kg/m)	単位質量 (kg/本)	数 量	質量(kg)	備考
桁受	H300×300×10×15	7.000	93.00	651.00	2	1,302	
スチフナー	PL-9×145×268(300S9)			2.75	16	44	
支持杭	H300×300×10×15	13.000	93.00	1209.00	8	9,672	1ヶ所ジョイント
鋼矢板	SP-3	7.000	60.00	420.00	6	2,520	
鋼矢板	SP-3	9.500	60.00	570.00	20	11,400	打込長9m以下
ブラケット	30BL			4.00	8	32	
トッププレート	PL-16×348×348(35END)			15.20	8	122	
ジョイントプレート	PL-12×350×550(H350)			18.13	16	290	
ジョイントプレート	PL-12×150×550(H350)			7.77	32	249	
ジョイントプレート	PL-9×240×310(H350)			5.26	16	84	
固定材	L-100×100×10	1.200	14.90	17.88	8	143	
合計						25,858	(2,266)

品 名	サイズ	単位質量(kg/本)	数 量	質量(kg)	備考
ハイテンションボルト	F10T-M22× 75	0.57	32	18	
トルシアボルト	S10T-M22× 65	0.51	96	49	
トルシアボルト	S10T-M22× 80	0.55	256	141	
合 計				208	
総合計				26,066	

接合箇所名	サイズ	接合箇所数	使用本数	数 量	備考
桁受・支持杭	F10T-M22× 75	8	4	32	
支持杭・ジョイントプレート	S10T-M22× 80	8	32	256	
支持杭・ジョイントプレート		8	12	96	

支持杭 N = 8 本