

数 量 総 括 表 (No. 1)							
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備考
〔市道下大野横断道側道東線(左側) 側道〕							
	道路土工						
		掘削工					
			掘削	土砂	m ³	10	
		路体盛土工					
			路体盛土	B<2.5	m ³	100	
			〃	2.5≤B<4.0	m ³	50	
			〃	4.0≤B	m ³	150	
		不足土					
					m ³	50	
	擁壁工						
		作業土工					
			床掘り	土砂	m ³	330	
			埋戻し	小規模	m ³	10	
		場所打擁壁工 (構造物単位)					
			1号重力式擁壁	平均H=1.41m			
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	21	
			(基礎材=有り, 均しコン=なし, 目地材=有り, 水抜き=有り, 吸出防止材=有り)				
			2号重力式擁壁	平均H=1.71m			
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	112	
			(基礎材=有り, 均しコン=なし, 目地材=有り, 水抜き=有り, 吸出防止材=有り)				

数 量 総 括 表 (No. 2)							
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備考
	排水構造物工						
		作業土工	床掘り	土砂	m ³	40	
			埋戻し	小規模	m ³	70	
		側溝工	2号L型水路				
			コンクリート	24N/mm2以上	m ³	7	
			型枠	一般型枠	m ²	58	
			鉄筋	SD345, D13	t	0.43	
			均しコンクリート	18N/mm2以上	m ³	2	
			同上 型枠	均し	m ²	3	
			砕石基礎	RC-40, t=150	m ²	21	
			目地材	t=10mm	m ²	0.7	
			止水板	CF200×5	m	5	
			2-2号L型水路				
			コンクリート	24N/mm2以上	m ³	2	
			型枠	一般型枠	m ²	23	
			鉄筋	SD345, D13	t	0.14	
			均しコンクリート	18N/mm2以上	m ³	0.5	
			同上 型枠	均し	m ²	0.9	
			砕石基礎	RC-40, t=150	m ²	5	
			目地材	t=10mm	m ²	0.2	
			水路蓋	C2-B400	枚	18	
			止水板	CF200×5	m	2	

数 量 総 括 表 (No. 3)							
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備考
			7号L型水路				
			コンクリート	24N/mm2以上	m ³	14	
			型枠	一般型枠	m ²	80	
			鉄筋	SD345, D13	t	0.84	
			均しコンクリート	18N/mm2以上	m ³	6	
			同上 型枠	均し	m ²	5	
			砕石基礎	RC-40, t=150	m ²	59	
			目地材	t=10mm	m ²	1	
			止水板	CF200×5	m	9	
			1号U型水路				
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	6	
			型枠	一般型枠	m ²	70	
			砕石基礎	RC-40, t=150	m ²	21	
			目地材	t=10mm	m ²	0.6	
			コンクリート蓋	C2-B400	枚	52	
			4号U型側溝	PU3-B400-H400	m	29	
			コンクリート蓋	PU3用, B400	枚	20	
			5号U型水路	W1000×H1200平均	m	6	
			(Co規格=24-12-25、鉄筋=有り、10m当たりCo量=5.531、Co打設=人力打設、養生工=一般)				
			鉄筋	SD345, D13	t	0.18	
			差し筋	D16、L=200	t	0.002	
			床板	T-25用、W1400×L1000×t200	枚	5	
			鋼製蓋	長スパン用、W1300用	枚	1	

数 量 総 括 表 (No. 4)							
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備考
			緩衝材	支承ゴム同等品	枚	10	
			1号横断側溝				
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	2	
			型枠	一般型枠	m ²	20	
			砕石基礎	RC-40, t=150	m ²	5	
			目地材	t=10mm	m ²	0.2	
			鋼製蓋	T-25、横断溝用	枚	7	
			水路壁増打ち				
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	0.1	
			型枠	一般型枠	m ²	2	
			差し筋	D16、L=300	t	0.003	
			削孔	φ 20×130	孔	7	
			樹脂アンカー		個	7	
			水路蓋	C2-B400	枚	6	
			堰板	Lアングル、L=1275	本	2	
		集水枡工					
			1号集水枡	600×600×750	基	1	
			(Co規格=18-8-40、1箇所当りCo量=0.358m3、Co打設工法=人力、養生工=一般)				
			鋼製蓋	T-25, 600×600用	枚	1	

数 量 総 括 表 (No. 5)							
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備考
	防護柵工						
		防止柵工					
			転落防止柵	H=1100、構造物用	m	73	
			円形型枠	75×2.6×4000	本	2	
	付属施設工						
		作業土工					
			床掘り	土砂	m ³	20	
			埋戻し	小規模	m ³	10	
			路体盛土	B<2.5	m ³	10	
			〃	4.0≤B	m ³	2	
		坂路工					
			1-1号坂路擁壁	平均H=0.55m			
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	0.7	
			1-2号坂路擁壁	平均H=0.66m			
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	0.6	
			1-3号坂路擁壁	平均H=1.12m			
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	5	

数 量 総 括 表 (No. 6)							
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備考
			坂路舗装				
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	5	
			型枠	一般型枠	m ²	0.6	
			上層路盤	RC-40, t=150	m ²	51	
			目地材	t=10mm	m ²	0.5	
			溶接金網	φ 6×150×150	m ²	53	
			1号境界壁				
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	0.7	
			型枠	一般型枠	m ²	6	
			砕石基礎	RC-40, t=100	m ²	1	
			2号境界壁				
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	1	
			型枠	一般型枠	m ²	5	
			砕石基礎	RC-40, t=100	m ²	2	
			目地材	t=10mm	m ²	0.1	
		復旧工					
			床板 (復旧)				
			Lアングル1	L50×50、L=1150	本	2	
			Lアングル2	L50×50、L=500	本	4	

数 量 総 括 表 (No. 7)							
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	備考
			簡易ゲート（復旧）				
			Lアングル1	L50×50、L=735、SUS304	本	2	固定用アングル付き
			Lアングル2	L50×50、L=620、SUS304	本	1	〃 〃
			コンクリートアンカー	M10用	本	6	
			ボルト	M10	本	6	
			削孔	φ 15、L=100	孔	6	
			簡易ゲート	B610×H670	枚	1	
	撤去工						
		構造物撤去工					
			コンクリート蓋 撤去	C1-B400	枚	5	0.066t×5=0.33t
			〃 〃	C2-B400	枚	57	0.078t×57=4.446t
			鋼製蓋 撤去		枚	3	0.048t×3=0.144t
			ポストコーン撤去	H=650	個	5	
		構造物取壊し工					
			コンクリート取壊し	鉄筋	m ³	22	
			〃 〃	無筋	m ³	35	
			コンクリート切断	t=120	m	9	
			Co殻処理	鉄筋	m ³	22	
			〃		m ³	35	
			蓋運搬		t	5	0.33+4.446+0.144=4.92t

[illegible]

残 土 集 計 表							
工種	種別	名称	土質	f	N	C	備考
発生土							
	掘削						
			土砂		12		
	床掘残土						
			土砂		294.7		
必要土							
	本体盛土						
		流用					
			土砂	0.9	353.3	318	
不足土							
			土砂		47		306.7-353.3=-47

[illegible]

道路土工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
掘削 土砂	土積計算書より	12.0 m3
路体盛土 B<2.5	土積計算書より	104.8 m3
2.5≦B<4.0	〃	48.6 m3
4.0≦B	〃	148.0 m3

道路土工

測 点	単距離 (m)	オープン掘削			路体盛土			路体盛土			路体盛土			備 考
		土砂			B<2.5			2.5≦B<4.0			4.0≦B			
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
STA 298 + 90.860	—				0.0	—	—	0.0	—	—				
STA 299	9.140				2.1	1.05	9.6	2.7	1.35	12.3	0.0	—	—	
STA 299 + 20.000	20.000	0.0	—	—	0.9	1.50	30.0	0.0	1.35	27.0	3.9	1.95	39.0	
STA 299 + 40.000	20.000	0.1	0.05	1.0	1.2	1.05	21.0				3.5	3.70	74.0	
STA 299 + 60.000	20.000	0.5	0.30	6.0	0.3	0.75	15.0	0.0	—	—	0.0	1.75	35.0	
STA 299 + 80.000	20.000	0.0	0.25	5.0	1.7	1.00	20.0	0.6	0.30	6.0				
STA 299 + 90.870	10.870				0.0	0.85	9.2	0.0	0.30	3.3				
合計	m 100.010			m3 12.0			m3 104.8			m3 48.6			m3 148.0	

擁壁工 作業土工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
床掘り 土砂	土積計算書より	333.0 m3
埋戻し 小規模	土積計算書より	9.5 m3

擁壁工 作業土工

測 点	単距離 (m)	床掘り						埋戻し						備 考
		土砂						小規模						
		断 面	平 均	数 量				断 面	平 均	数 量				
〔1号重力式擁壁〕														
STA 299 + 64.630	—	4.3	—	—				0.1	—	—				299+80流用
STA 299 + 80.000	15.370	4.3	4.30	66.1				0.1	0.10	1.5				
STA 299 + 84.020	4.020	4.3	4.30	17.3				0.1	0.10	0.4				299+80流用
小計	19.390			83.4						1.9				
〔2号重力式擁壁〕														
STA 298 + 90.730	—	2.7	—	—				0.1	—	—				STA. 299流用
STA 299	9.270	2.7	2.70	25.0				0.1	0.10	0.9				
STA 299 + 20.000	20.000	3.8	3.25	65.0				0.1	0.10	2.0				
STA 299 + 40.000	20.000	3.1	3.45	69.0				0.1	0.10	2.0				
STA 299 + 59.660	19.660	3.1	3.10	60.9				0.1	0.10	2.0				299+40流用
小計	68.930			219.9						6.9				
STA 299 + 84.020	—	4.3	—	—				0.1	—	—				299+80流用
STA 299 + 90.930	6.910	4.3	4.30	29.7				0.1	0.10	0.7				〃
小計	6.910			29.7						0.7				
合計	m 95.230			m3 333.0						m3 9.5				

擁壁工 集計

種 別：
ブ ロ ッ ク：
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
1号重力式擁壁	STA. 299+64.63～STA. 299+84.02 L= 19.88	
	正面面積＝ 28.13㎡ 擁壁延長＝ 19.88m 平均高＝ 28.13㎡÷19.88m=1.41m	
〔1.0式当たり〕 コンクリート 18N/mm2以上	計算書より	21.274 m3
型枠 一般型枠	〃	59.64 m2
基礎砕石 RC-40, t=200	〃	26.05 m2
目地材 t=10mm	21.274×1/10	2.13 m2
水抜きパイプ VP φ 65	0.56㎡×19.88m/3㎡	3.71 箇所
吸出防止材 t=10mm		3.71 箇所

擁壁工 集計

種 別 :
ブ ロ ッ ク :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
2号重力式擁壁	STA. 298+90.73～STA. 299+20.07 L= 29.87 STA. 299+21.37～STA. 299+59.66 L= 38.34 STA. 299+84.02～STA. 299+90.93 L= 6.93 計 75.13m	
正面面積 = 128.27㎡ 擁壁延長 = 75.13 平均高 = 128.27㎡÷75.13m=1.71m		
[1.0式当たり] コンクリート 18N/mm2以上		111.850 m3
水路箱抜き 控除	計算書より = 111.993 根拠図より $0.357\text{m}^2 \times 0.400$ = -0.143	
型枠 一般型枠	1:0.55 斜比率=1.14127 計算書より = 274.84	275.31 m2
水路箱抜き 控除 水路箱抜き	$0.40 \times 0.625 \times (1+1.14127)$ = -0.54 $0.357\text{m}^2 \times 2\text{面} + 0.744 \times 0.40$ = 1.01	
基礎砕石 RC-40, t=200	"	115.79 m2
目地材 t=10mm	$111.850 \times 1/10$	11.19 m2
水抜きパイプ VP φ 65	$0.87\text{m}^2 \times 75.13\text{m} / 3\text{m}^2$	21.79 箇所
吸出防止材 t=10mm		21.79 箇所

1号重力式擁壁 L=19.88m

2号重力式擁壁

2602 10754 2453 4068

STA. 299+64.63 STA. 299+66.77 STA. 299+77.51 STA. 299+80.00 STA. 299+84.02

▽ 8.780

折れ点

▽ 9.049

水抜き対象 A=19.21m² (平均H=0.97)

▽ 9.097

▽ 9.108

▽ 9.142

H=1122

H=1393

H=1450

H=1463

H=1500

水路敷高

▽ 7.658

▽ 7.656

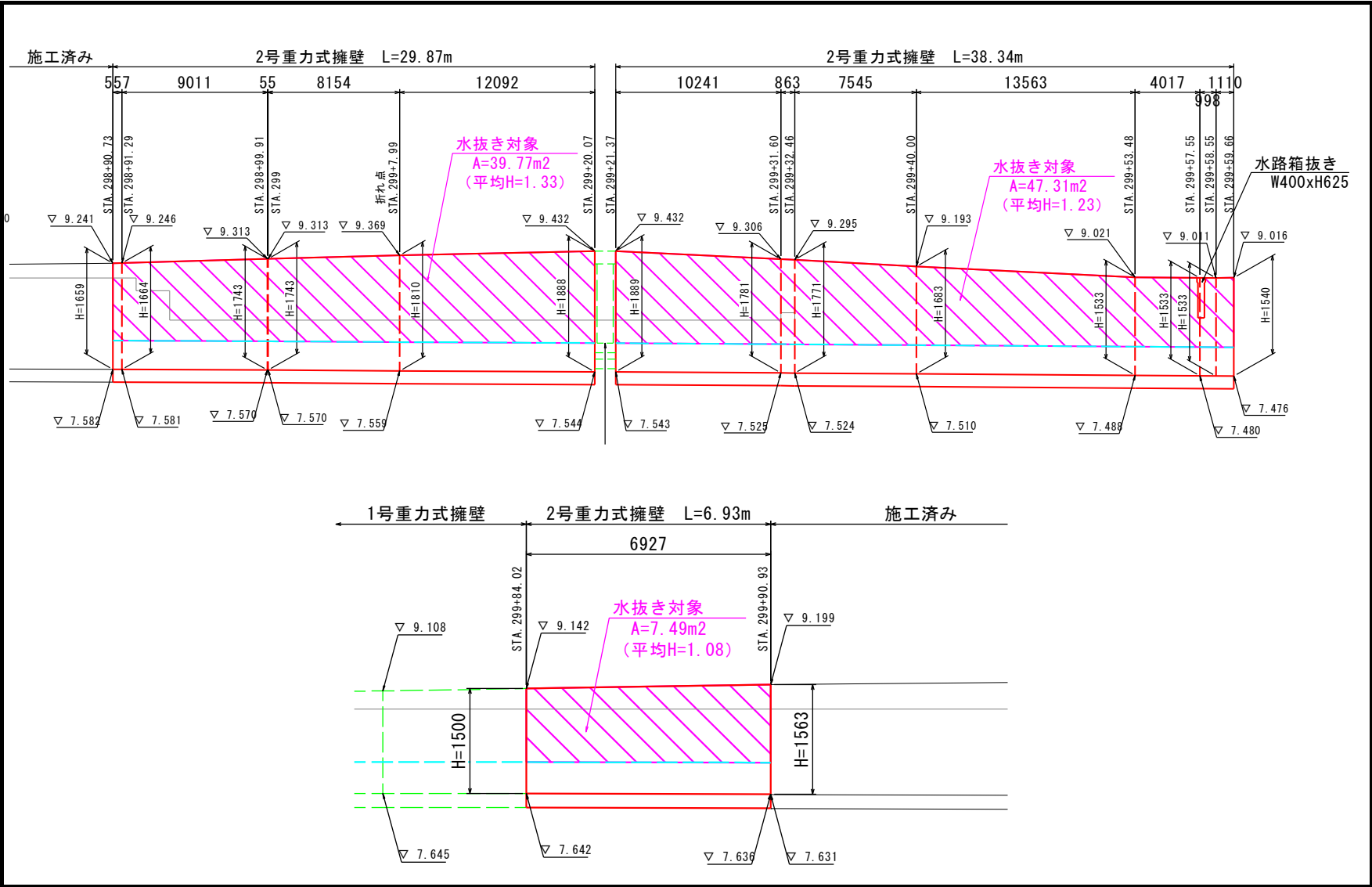
▽ 7.647

▽ 7.645

▽ 7.642

2号重力式擁壁

測 点	単距離 (m)	コンクリート			型枠			基礎碎石			平均H算出用			擁壁高 H
		18N/mm2以上			一般型枠			RC-40, t=200						
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
STA 298 + 90.730	—	1.420	—	—	3.55	—	—	1.51	—	—	1.66	—	—	H=1.659
STA 298 + 91.290	0.557	1.427	1.4235	0.793	3.56	3.555	1.98	1.52	1.515	0.84	1.66	1.660	0.92	H=1.664
STA 299	9.011	1.533	1.4800	13.336	3.73	3.645	32.85	1.56	1.540	13.88	1.74	1.700	15.32	H=1.743
STA 299 + 0.430	0.055	1.533	1.5330	0.084	3.73	3.730	0.21	1.56	1.560	0.09	1.74	1.740	0.10	H=1.743
STA 299 + 7.990	8.154	1.625	1.5790	12.875	3.88	3.805	31.03	1.60	1.580	12.88	1.81	1.775	14.47	H=1.810
STA 299 + 20.070	12.092	1.735	1.6800	20.315	4.04	3.960	47.88	1.64	1.620	19.59	1.89	1.850	22.37	H=1.888
小計	29.869			47.403			113.95			47.28			53.18	
STA 299 + 21.370	—	1.737	—	—	4.05	—	—	1.64	—	—	1.89	—	—	H=1.889
STA 299 + 31.600	10.241	1.585	1.6610	17.010	3.81	3.930	40.25	1.58	1.610	16.49	1.78	1.835	18.79	H=1.781
STA 299 + 32.460	0.863	1.571	1.5780	1.362	3.79	3.800	3.28	1.57	1.575	1.36	1.77	1.775	1.53	H=1.771
STA 299 + 40.000	7.545	1.452	1.5115	11.404	3.60	3.695	27.88	1.53	1.550	11.69	1.68	1.725	13.02	H=1.683
STA 299 + 53.480	13.563	1.259	1.3555	18.385	3.28	3.440	46.66	1.44	1.485	20.14	1.53	1.605	21.77	H=1.533
STA 299 + 57.550	4.017	1.259	1.2590	5.057	3.28	3.280	13.18	1.44	1.440	5.78	1.53	1.530	6.15	H=1.533
STA 299 + 58.550	0.998	1.259	1.2590	1.256	3.28	3.280	3.27	1.44	1.440	1.44	1.53	1.530	1.53	H=1.533
STA 299 + 59.660	1.110	1.268	1.2635	1.402	3.30	3.290	3.65	1.45	1.445	1.60	1.54	1.535	1.70	H=1.540
小計	38.337			55.876			138.17			58.50			64.49	
STA 299 + 84.020	—	1.219	—	—	3.21	—	—	1.43	—	—	1.50	—	—	H=1.500
STA 299 + 90.930	6.927	1.297	1.2580	8.714	3.35	3.280	22.72	1.46	1.445	10.01	1.56	1.530	10.60	H=1.563
小計	6.927			8.714			22.72			10.01			10.60	
合 計	m 75.133			m3 111.993			m2 274.84			m2 115.79			m2 128.27	



1号重力式擁壁

1.0m当たり

H	B	コンクリート 18N/mm2以上	型枠（前面） 一般型枠	型枠（背面） 一般型枠	型枠（合計） 一般型枠 前面＋背面	基礎碎石 RC-40 t=200mm	足場工	
							前面 単管傾斜	背面 単管傾斜
m	m	m3	m2	m2	m2	m2	掛m2	掛m2
1.122	0.961	0.764	1.122	1.254	2.38	1.16	—	—
1.393	1.097	1.042	1.393	1.557	2.95	1.30	—	—
1.450	1.125	1.106	1.450	1.621	3.07	1.33	—	—
1.463	1.132	1.120	1.463	1.636	3.10	1.33	—	—
1.500	1.150	1.163	1.500	1.677	3.18	1.35	—	—

コンクリート 18N/mm2以上

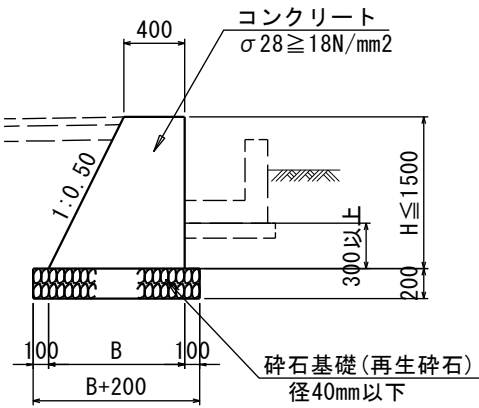
V= 1/2×(0.40+B)×H=1/2× {0.40+(0.5・H+0.40)} ×H
= 0.25H²+0.40・H

B=(0.00+0.50)・H+0.40

型 枠 一般型枠
前面 A= H×1
背面 A= H×1.11803

基礎材 RC-40, t=200mm
A= B+0.20

(斜比率)
前面 1:0.00 α = 1.00000
背面 1:0.50 α = 1.11803



2号重力式擁壁

1.0m当たり

H	B	コンクリート 18N/mm2以上	型枠（前面） 一般型枠	型枠（背面） 一般型枠	型枠（合計） 一般型枠 前面＋背面	基礎砕石 RC-40 t=200mm	足場工	
							前面 単管傾斜	背面 単管傾斜
m	m	m3	m2	m2	m2	m2	掛m2	掛m2
1.659	1.312	1.420	1.659	1.893	3.55	1.51	—	—
1.664	1.315	1.427	1.664	1.899	3.56	1.52	—	—
1.743	1.359	1.533	1.743	1.989	3.73	1.56	—	—
1.743	1.359	1.533	1.743	1.989	3.73	1.56	—	—
1.810	1.396	1.625	1.810	2.066	3.88	1.60		
1.888	1.438	1.735	1.888	2.155	4.04	1.64		
1.889	1.439	1.737	1.889	2.156	4.05	1.64	—	—
1.781	1.380	1.585	1.781	2.033	3.81	1.58	—	—
1.771	1.374	1.571	1.771	2.021	3.79	1.57	—	—
1.683	1.326	1.452	1.683	1.921	3.60	1.53	—	—
1.533	1.243	1.259	1.533	1.750	3.28	1.44	—	—
1.533	1.243	1.259	1.533	1.750	3.28	1.44	—	—
1.533	1.243	1.259	1.533	1.750	3.28	1.44	—	—
1.540	1.247	1.268	1.540	1.758	3.30	1.45	—	—
1.500	1.225	1.219	1.500	1.712	3.21	1.43	—	—
1.563	1.260	1.297	1.563	1.784	3.35	1.46	—	—

コンクリート 18N/mm2以上

$$V = 1/2 \times (0.40 + B) \times H = 1/2 \times \{0.40 + (0.55 \cdot H + 0.40)\} \times H$$

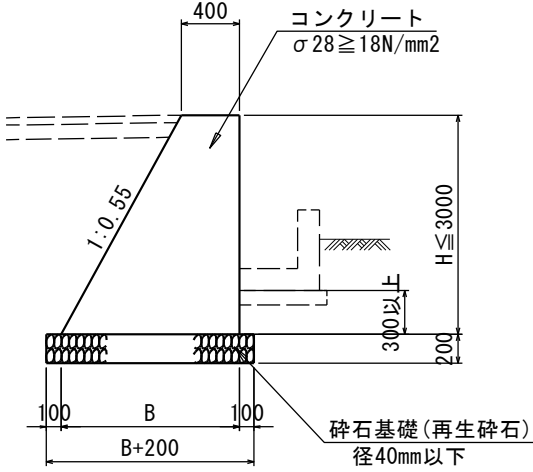
$$= 0.275H^2 + 0.40 \cdot H$$

$$B = (0.00 + 0.55) \cdot H + 0.40$$

型 枠 一般型枠
 前面 A= H×1
 背面 A= H×1.14127

基礎材 RC-40, t=200mm
 A= B+0.20

(斜比率)
 前面 1:0.00 α = 1.00000
 背面 1:0.55 α = 1.14127



排水構造物工 作業土工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図		数 量
床掘り 土砂		左側 右側	43.2 m3
	本線	土積計算書より 0.0 + 27.6 = 27.6	
	1号横断側溝	根拠図より $0.26\text{m}^2 \times 4.24\text{m} + 1.68\text{m}^2 \times 2.31\text{m}$ = 5.0	
	5号U型水路	〃 $1.79\text{m}^2 \times 5.50\text{m}$ = 9.8	
	1号集水桝	〃 $1.90 \times 1.90 \times 0.21$ = 0.8	
埋戻し 小規模		左側 右側	69.9 m3
	本線	土積計算書より 46.9 + 15.3 = 62.2	
	1号横断側溝	根拠図より $0.14\text{m}^2 \times 4.24\text{m} + 0.98\text{m}^2 \times 2.31\text{m}$ = 2.9	
	5号U型水路	〃 $0.76\text{m}^2 \times 5.50\text{m}$ = 4.2	
	1号集水桝	$0.8 - (0.90 \times 0.90 \times 0.06 + 1.00 \times 1.00 \times 0.15)$ = 0.6	

5号U型水路 土工図

L=5.50m

▽9.402

1200

平均H

6H=8.37

1.40

1号横断側溝 土工図

STA. 299+53.28付近
L=0.39+3.85=4.24m

▽8.995

570

平均H

6H=8.28

床掘り 0.26
埋戻し 0.14

1号横断側溝 土工図

STA. 299+63.82付近
L=2.31m

▽8.800

690

平均H

床掘り 1.68
埋戻し 0.98

1号集水桝 土工図

▽8.409

900×900

1000×1000

1900×1900

150

210

排水工 作業土工

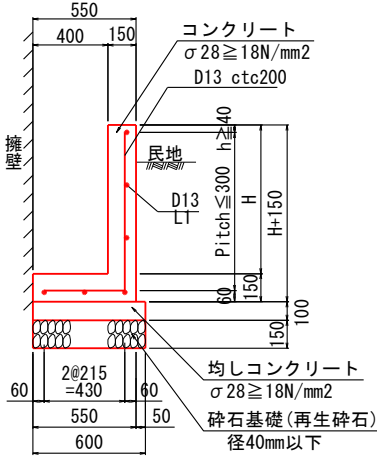
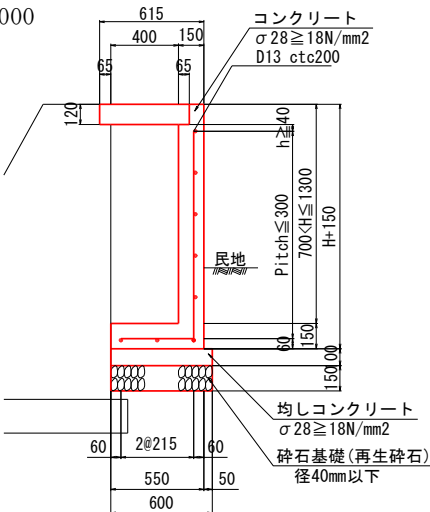
測 点	単距離 (m)	床掘り						埋戻し						備 考
		土砂						小規模						
		断 面	平 均	数 量				断 面	平 均	数 量				
〔左側〕														
STA 298 + 91.220	—							0.4	—	—				STA. 299流用
STA 299	8.780							0.4	0.40	3.5				
STA 299 + 20.000	20.000							0.5	0.45	9.0				
STA 299 + 40.000	20.000							0.3	0.40	8.0				
STA 299 + 58.020	18.020							0.3	0.30	5.4				299+40流用
小計	66.800									25.9				
STA 299 + 64.770	—							0.8	—	—				299+80流用
STA 299 + 80.000	15.230							0.8	0.80	12.2				
STA 299 + 90.940	10.940							0.8	0.80	8.8				299+80流用
小計	26.170									21.0				
合計	m 92.970									m3 46.9				

排水工 作業土工

測 点	単距離 (m)	床掘り						埋戻し						備 考
		土砂						小規模						
		断 面	平 均	数 量				断 面	平 均	数 量				
〔右側〕														
STA 298 + 91.400	—	0.2	—	—				0.1	—	—				STA. 299流用
STA 299	8.600	0.2	0.20	1.7				0.1	0.10	0.9				
STA 299 + 20.070	20.070	0.2	0.20	4.0				0.1	0.10	2.0				STA. 299流用
小計	28.670			5.7						2.9				
STA 299 + 54.030	—	1.0	—	—				0.4	—	—				299+60流用
STA 299 + 60.000	5.970	1.0	1.00	6.0				0.4	0.40	2.4				
STA 299 + 79.920	19.920	0.6	0.80	15.9				0.6	0.50	10.0				299+80流用
小計	25.890			21.9						12.4				
合計	m 54.560			m3 27.6						m3 15.3				

排水構造物工 集計

種 別：
ブロック：
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
2号L型水路		
	STA. 298+99.91～STA. 299+ 7.98 L= 8.24 STA. 299+64.77～STA. 299+90.94 L= 26.65 計 34.89	
[1.0式あたり] コンクリート 18N/mm2以上 型枠 一般型枠 鉄筋 SD345、D13 均しコンクリート 18N/mm2以上 同上 型枠 均し 碎石基礎 RC-40、t=150 目地材 t=10mm 止水板	数量計算書より " " 425.02kg÷1000  0.600×0.100×34.89m 0.10×34.89m 0.60×34.89m 6.859m3×1/10 45.73×1/10	6.859 m3 58.31 m2 0.43 t 2.093 m3 3.49 m2 20.93 m2 0.69 m2 4.57 m
2-2号L型水路		
	STA. 298+91.22～STA. 298+99.91 L= 8.86	
[1.0式あたり] コンクリート 18N/mm2以上 型枠 一般型枠 鉄筋 SD345、D13 均しコンクリート 18N/mm2以上 同上 型枠 均し 碎石基礎 RC-40、t=150 目地材 t=10mm 水路蓋 C2-B600 止水板	数量計算書より " " 136.90kg÷1000  0.600×0.100×8.86m 0.10×8.86m 0.60×8.86m 2.316m3×1/10 8.86m÷0.50m/枚 15.91×1/10	2.316 m3 23.40 m2 0.14 t 0.532 m3 0.89 m2 5.32 m2 0.23 m2 18 枚 1.6 m

排水構造物工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

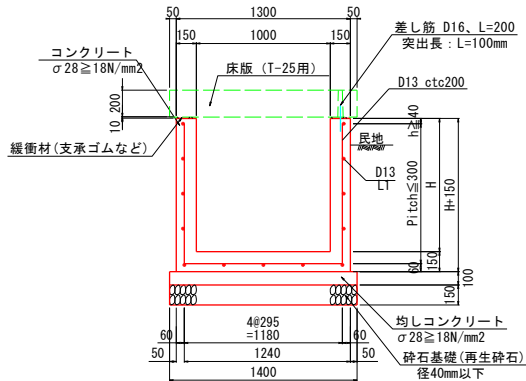
細別／規格	算 式 / 図	数 量
7号L型水路		
〔1.0式あたり〕 コンクリート 18N/mm2以上	STA. 299 + 7.98～STA. 299+58.02 L= 50.14 数量計算書より	13.897 m3
型枠 一般型枠	〃	79.67 m2
鉄筋 SD345、D13	〃 838.86kg÷1000	0.84 t
均しコンクリート 18N/mm2以上 400<B≤1000 1000≤B	$\frac{1}{2} \times (0.600 + 1.200) \times 0.100 \times 3.97\text{m} = 0.357$ $1.200 \times 0.100 \times (50.14\text{m} - 3.97\text{m}) = 5.540$	5.897 m3
同上 型枠 均し	0.10×50.14m	5.01 m2
碎石基礎 RC-40, t=150 400<B≤1000 1000≤B	$\frac{1}{2} \times (0.600 + 1.200) \times 3.97\text{m} = 3.57$ $1.200 \times (50.14\text{m} - 3.97\text{m}) = 55.40$	58.97 m2
目地材 t=10mm	13.897m3×1/10	1.39 m2
止水板	92.69×1/10	9.23 m
B=400 B=1000		

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
1号U型水路 [1.0式あたり] コンクリート 18N/mm ² 以上 型枠 一般型枠 砕石基礎 RC-40, t=150 目地材 t=10mm コンクリート蓋 C2-B400	STA. 299+54.03～STA. 299+79.92 L= 25.92 正面面積＝ 13.53m² 水路延長＝ 25.92m 平均H＝ 13.53m²÷25.92m=0.52m 10m当たりコンクリート量＝ 6.372m³÷25.92m×10.0m=2.458m³ 数量計算書より 〃	6.372 m³ 69.71 m² 20.74 m² 0.64 m² 52 枚
4号U型側溝 PU3-B400-H400 左側	STA. 298+91.40～STA. 299+20.07 L= 29.03	29.03 m

排水構造物工 集計

種 別：
ブロック：
区 分：

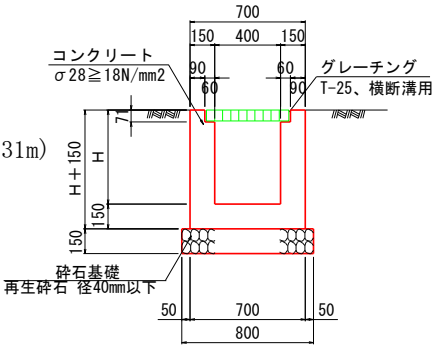
細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
5号U型水路	STA. 299+20.72～STA. 299+20.72 L= 5.52 正面面積＝ 6.60m ² 水路延長＝ 5.52m 平均H＝ 6.60m ² ÷5.52m=1.20m 10m当たりコンクリート量＝ 3.053m ³ ÷5.52m×10.0m=5.531m ³	
[1.0式あたり] コンクリート 18N/mm ² 以上	数量計算書より	3.053 m ³
型枠 一般型枠	//	28.01 m ²
鉄筋 SD345、D13	// 183.18kg÷1000	0.18 t
均しコンクリート 18N/mm ² 以上	1.400×0.100×5.52m	0.773 m ³
同上 型枠 均し	0.10×2×5.52m	1.10 m ²
碎石基礎 RC-40、t=150	1.40×5.52m	7.73 m ²
目地材 t=10mm	3.053m ³ ×1/10	0.31 m ²
差し筋 D16、L=200	4.52m÷1.00mピッチ=5本 0.2×1.56×5/1000	0.002 t
床板 T-25用	(W1400×L1000×t200)	4.5 枚
鋼製蓋 長スパン用、W1300用		1.0 枚
緩衝材 支承ゴム同等品	0.15×4.52m×2箇所 製品長 L=1.0m/枚	1.36 m ² 10 枚



排水構造物工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 / 図	数 量
1号横断側溝	STA. 299+53.28～STA. 299+53.28 L= 0.39 STA. 299+53.28～STA. 299+53.28 L= 3.85 STA. 299+62.87～STA. 299+64.77 L= 2.31 計 6.55 正面面積= 3.96㎡ 水路延長= 6.55m 平均H = 3.96㎡÷6.55m=0.60m 10m当たりコンクリート量= 1.799m3÷6.55m×10.0m=2.746m3	
[1.0式あたり] コンクリート 18N/mm2以上	数量計算書より	1.799 m3
型枠 一般型枠	//	19.62 m2
砕石基礎 RC-40, t=150	$0.80 \times (0.39m + 3.85m + 2.31m)$	5.24 m2
目地材 t=10mm	$1.799m3 \times 1/10$	0.18 m2
鋼製蓋 T-25、横断溝用	$(6.55m + 0.40m) \div 1.00m / 枚$	7 枚



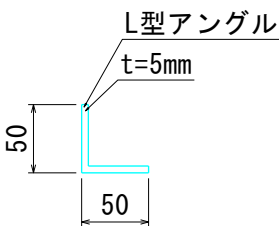
排水構造物工 集計

種 別：
ブロック：
区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
水路壁増打ち	STA. 298+88.75～STA. 298+91.22 L= 3.01	
〔1.0式あたり〕 コンクリート 18N/mm2以上	$\{1/2 \times (0.10 + 0.329) \times 1.000 + 1/2 \times (0.329 + 0.338) \times 2.005\} \times 0.150$	0.109 m3
蓋掛かり 控除	$0.120 \times 0.065 \times 3.01m = -0.023$	
型枠 一般型枠	$\{1/2 \times (0.10 + 0.329) \times 1.000 + 1/2 \times (0.329 + 0.338) \times 2.005\} \times 2面$	1.77 m2
差し筋 D16、L=300	$3.01m \div 0.50 + 1本$	7 本
削孔 φ 20×130	$0.3 \times 1.56 \times 7 / 1000$	0.003 t
樹脂アンカー	差し筋と同じ	7 孔
水路蓋 C2-B600	3.01m ÷ 0.50m / 枚	6 枚
既設構造物 取壊し 無筋		0.25 m3
擁壁	$0.12 \times 0.65 \times 3.01m = 0.2$	
水路壁	$0.10 \times 0.15 \times 3.01m = 0.05$	
施工済み 2号L型水路 2-2号L型水路 水路壁増打ち・水路蓋3.01m 1000 2005 ▽ 9.248 STA. 298+91.22 100 329 338 1号水路蓋 65 150 既設擁壁 取壊し 既設水路壁 取壊し コンクリート σ28≧18N/mm2 層地 HD 100 差し筋 D16、L=300 500ピッチ 削孔 φ20x130 樹脂アンカー		

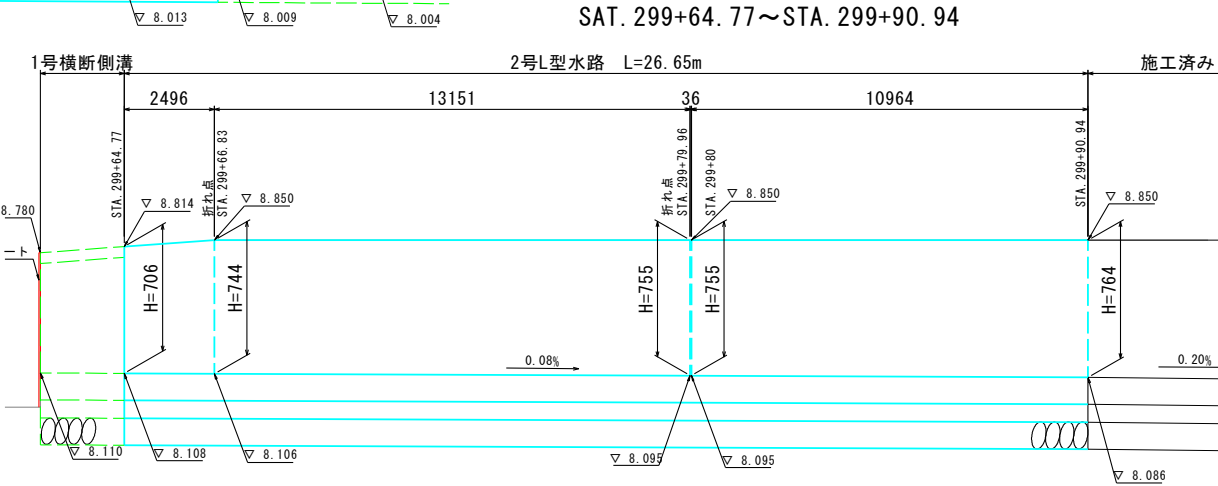
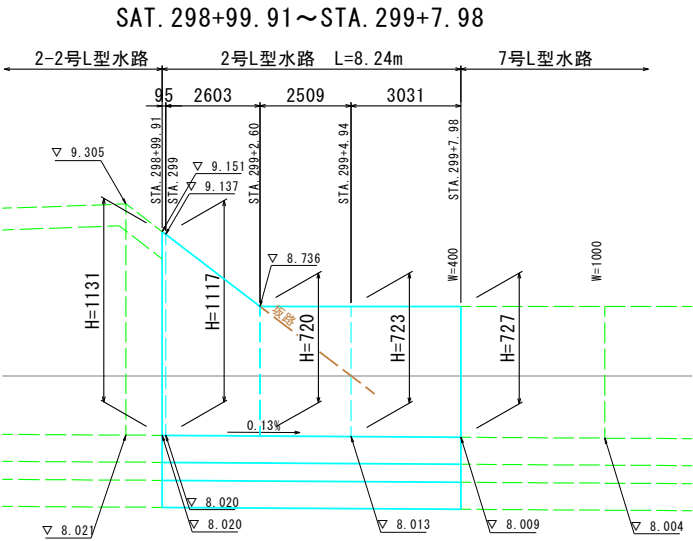
排水構造物工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
1号集水桝 600×600×750	STA. 299+53.48付近 左側	1.0 基
堰板 Lアングル、L=1275	STA. 299+29.78付近 左側 「平面図」より 	2.0 本

2号L型水路

測 点	単距離 (m)	コンクリート			型枠			鉄筋			止水板			平均H算出用			H
		18N/mm2以上			一般型枠			SD345, D13									
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
STA. 298 + 99.910	—	0.252	—	—	2.41	—	—	14.97	—	—	1.68	—	—	1.13	—	—	H=1.131
STA. 299	0.095	0.250	0.2510	0.024	2.38	2.395	0.23	14.93	14.950	1.42	1.67	1.675	0.16	1.12	1.125	0.11	H=1.117
STA. 299 + 2.600	2.603	0.191	0.2205	0.574	1.59	1.985	5.17	11.94	13.435	34.97	1.27	1.470	3.83	0.72	0.920	2.39	H=0.720
STA. 299 + 4.940	2.509	0.191	0.1910	0.479	1.60	1.595	4.00	11.94	11.940	29.96	1.27	1.270	3.19	0.72	0.720	1.81	H=0.723
STA. 299 + 7.980	3.031	0.192	0.1915	0.580	1.60	1.600	4.85	11.99	11.965	36.27	1.28	1.275	3.86	0.73	0.725	2.20	H=0.727
小計	8.238			1.657			14.25			102.62			11.04			6.51	
STA. 299 + 64.770	—	0.188	—	—	1.56	—	—	11.89	—	—	1.26	—	—	0.71	—	—	H=0.706
STA. 299 + 66.830	2.496	0.194	0.1910	0.477	1.64	1.600	3.99	12.04	11.965	29.86	1.29	1.275	3.18	0.74	0.725	1.81	H=0.744
STA. 299 + 79.960	13.151	0.196	0.1950	2.564	1.66	1.650	21.70	12.14	12.090	159.00	1.31	1.300	17.10	0.76	0.750	9.86	H=0.755
STA. 299 + 80.000	0.036	0.196	0.1960	0.007	1.66	1.660	0.06	12.14	12.140	0.44	1.31	1.310	0.05	0.76	0.760	0.03	H=0.755
STA. 299 + 90.940	10.964	0.197	0.1965	2.154	1.68	1.670	18.31	12.14	12.140	133.10	1.31	1.310	14.36	0.76	0.760	8.33	H=0.764
小計	26.647			5.202			44.06			322.40			34.69			20.03	
合計	m 34.885			m3 6.859			m2 58.31			kg 425.02			m 45.73			m2 26.54	



[illegible]

7号L型水路

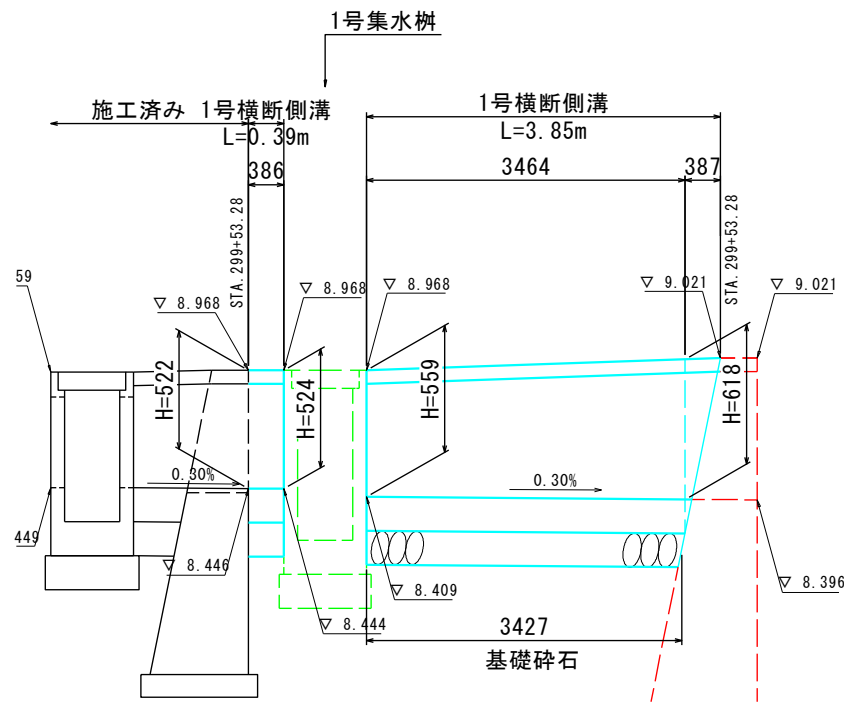
測 点	単距離 (m)	コンクリート			型枠			鉄筋			止水板			平均H算出用			H
		18N/mm2以上			一般型枠			SD345, D13									
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
STA 299 + 7.980	—	0.192	—	—	1.60	—	—	11.99	—	—	1.28	—	—	0.73	—	—	H=0.727
STA 299 + 11.910	3.965	0.282	0.2370	0.940	1.61	1.605	6.36	16.96	14.475	57.39	1.88	1.580	6.26	0.73	0.730	2.89	H=0.732
STA 299 + 20.000	8.104	0.284	0.2830	2.293	1.63	1.620	13.13	17.01	16.985	137.65	1.89	1.885	15.28	0.74	0.735	5.96	H=0.742
STA 299 + 20.070	0.070	0.284	0.2840	0.020	1.63	1.630	0.11	17.01	17.010	1.19	1.89	1.890	0.13	0.74	0.740	0.05	H=0.742
STA 299 + 21.370	1.302	0.284	0.2840	0.370	1.63	1.630	2.12	17.01	17.010	22.15	1.89	1.890	2.46	0.74	0.740	0.96	H=0.740
STA 299 + 31.220	9.858	0.282	0.2830	2.790	1.60	1.615	15.92	16.96	16.985	167.44	1.88	1.885	18.58	0.73	0.735	7.25	H=0.727
STA 299 + 32.080	0.863	0.281	0.2815	0.243	1.60	1.600	1.38	16.96	16.960	14.64	1.88	1.880	1.62	0.73	0.730	0.63	H=0.726
STA 299 + 40.000	7.928	0.280	0.2805	2.224	1.58	1.590	12.61	16.92	16.940	134.30	1.87	1.875	14.87	0.72	0.725	5.75	H=0.715
STA 299 + 53.560	13.572	0.277	0.2785	3.780	1.54	1.560	21.17	16.82	16.870	228.96	1.85	1.860	25.24	0.70	0.710	9.64	H=0.696
STA 299 + 58.020	4.474	0.276	0.2765	1.237	1.53	1.535	6.87	16.77	16.795	75.14	1.84	1.845	8.25	0.69	0.695	3.11	H=0.690
合計	m			m3			m2			kg			m			m2	
	50.136			13.897			79.67			838.86			92.69			36.24	

13.53 m2

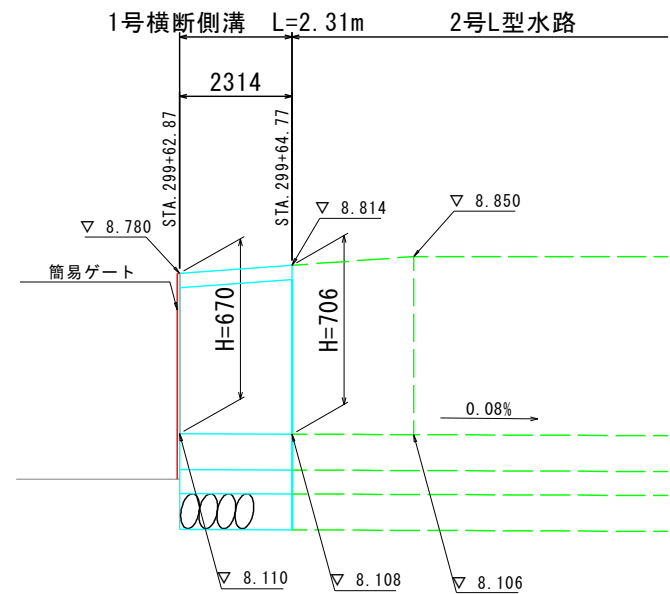
1号横断側溝

測 点	単距離 (m)	コンクリート			型枠						平均H算出用			H
		18N/mm2以上			一般型枠									
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
STA. 299 + 53.280	—	0.253	—	—	2.69	—	—				0.52	—	—	H=0.522
STA. 299 + 53.280	0.386	0.254	0.2535	0.098	2.70	2.695	1.04				0.52	0.520	0.20	H=0.524
小計	0.386			0.098			1.04						0.20	
STA. 299 + 53.280	—	0.264	—	—	2.84	—	—				0.56	—	—	H=0.559
STA. 299 + 53.280	3.464	0.282	0.2730	0.946	3.07	2.955	10.24				0.62	0.590	2.04	H=0.618
STA. 299 + 53.280	0.387	0.000	0.1410	0.055	0.00	1.535	0.59				0.00	0.310	0.12	H=0.000
小計	3.851			1.0			10.8						2.16	
STA. 299 + 62.870	—	0.297	—	—	3.28	—	—				0.67	—	—	H=0.670
STA. 299 + 64.770	2.314	0.308	0.3025	0.700	3.42	3.350	7.75				0.71	0.690	1.60	H=0.706
小計	2.314			0.700			7.75						1.60	
合計	m 6.551			m3 1.799			m2 19.62						m2 3.96	

STA.299+53.28付近



STA.299+62.87～STA.299+64.77



2号L型水路

1.0m当たり

H		コンクリート 18N/mm2以上	型枠 一般型枠	鉄筋			止水板		
				SD345、D13					
				主筋長	配力本数	重量(kg)			
		m3	m2				m	側壁N	底版N
1.131		0.252	2.41	1.61	7	14.97	1.68	5	2
1.117		0.250	2.38	1.60	7	14.93	1.67	5	
0.720		0.191	1.59	1.20	6	11.94	1.27	4	
0.723		0.191	1.60	1.20	6	11.94	1.27	4	
0.727		0.192	1.60	1.21	6	11.99	1.28	4	
0.706		0.188	1.56	1.19	6	11.89	1.26	4	
0.744		0.194	1.64	1.22	6	12.04	1.29	4	
0.755		0.196	1.66	1.24	6	12.14	1.31	4	
0.755		0.196	1.66	1.24	6	12.14	1.31	4	
0.764		0.197	1.68	1.24	6	12.14	1.31	4	

コンクリート 18N/mm2以上

$$V = H \times 0.150 \times 1 + 0.150 \times 0.550$$
$$= 0.15 \cdot H + 0.0825$$

型枠 一般型枠

$$A = H \times 2 + 0.15$$
$$= 2 \cdot H + 0.15$$

鉄筋 SD345, D13

$$W = (1.0m / 0.2 \times L + N \times 1.0m) \times 0.995$$

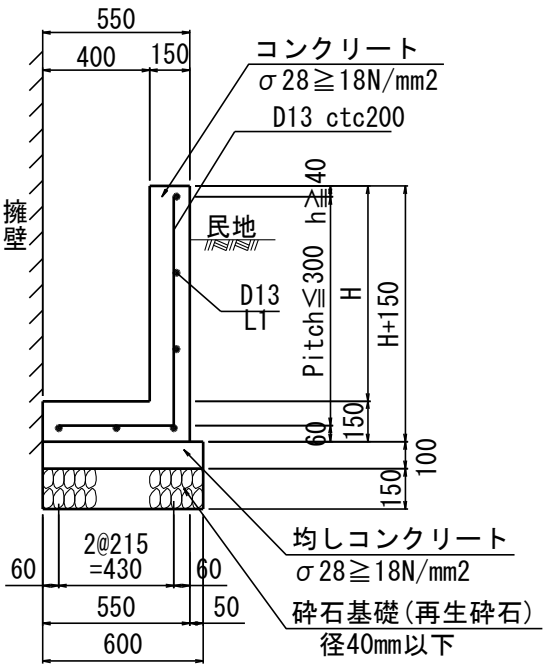
$L = \text{主筋長}$
 $N = \text{配力筋本数}$

砕石基礎 RC-40, t=15cm

$$A = 0.60$$

止水板

$$H + 0.075 + (0.4 + 0.55) / 2$$



2-2号L型水路

1.0m当たり

H		コンクリート 18N/mm2以上	型枠 一般型枠	鉄筋			止水板
				SD345、D13			
				主筋長	配力本数	重量(kg)	
		m3	m2				m
1. 217		0. 257	2. 58	1. 58	7	14. 83	1. 77
1. 284		0. 267	2. 72	1. 64	8	16. 12	1. 83
1. 131		0. 244	2. 41	1. 49	7	14. 38	1. 68

側壁N 底版N
5 2
6
5

コンクリート 18N/mm2以上

$$V = (H \times 0.150 - 0.120 \times 0.065) \times 1 + 0.150 \times 0.550$$
$$= 0.15H + 0.0747$$

型枠 一般型枠

$$A = 2 \cdot H + 0.15 \times 1$$
$$= 2 \cdot H + 0.15$$

鉄筋 SD345, D13

$$W = (1.0m / 0.2 \times L + N \times 1.0m) \times 0.995$$

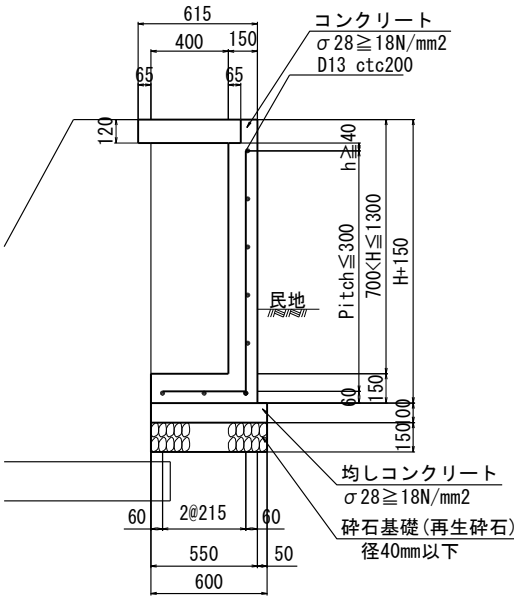
$$L = \text{主筋長}$$
$$N = \text{配力筋本数}$$

碎石基礎 RC-40, t=15cm

$$A = 0.60$$

止水板

$$H + 0.075 + (0.4 + 0.55) / 2$$



7号L型水路

1.0m当たり

H	B	コンクリート 18N/mm2以上	型枠 一般型枠	鉄筋			止水板		
				SD345、D13					
				主筋長	配力本数	重量(kg)			
		m3	m2				m	側壁N	底版N
0.727	0.400	0.192	1.60	1.21	6	11.99	1.28	4	2
0.732	1.000	0.282	1.61	1.81	8	16.96	1.88	4	4
0.742	1.000	0.284	1.63	1.82	8	17.01	1.89	4	
0.742	1.000	0.284	1.63	1.82	8	17.01	1.89	4	
0.740	1.000	0.284	1.63	1.82	8	17.01	1.89	4	
0.727	1.000	0.282	1.60	1.81	8	16.96	1.88	4	
0.726	1.000	0.281	1.60	1.81	8	16.96	1.88	4	
0.715	1.000	0.280	1.58	1.80	8	16.92	1.87	4	
0.696	1.000	0.277	1.54	1.78	8	16.82	1.85	4	
0.690	1.000	0.276	1.53	1.77	8	16.77	1.84	4	

コンクリート 18N/mm2以上

$$V = (H \times 0.150) \times 1 + 0.150 \times (B + 0.150)$$
$$= 0.15 \cdot H + 0.15 \cdot B + 0.0225$$

型枠 一般型枠

$$A = 2 \cdot H + 0.15 \times 1$$
$$= 2 \cdot H + 0.15$$

鉄筋 SD345, D13

$$W = (1.0m / 0.2 \times L + N \times 1.0m) \times 0.995$$

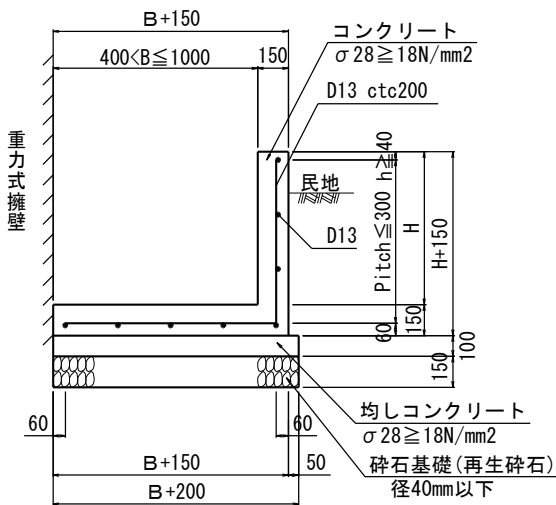
$L =$ 主筋長
 $N =$ 配力筋本数

砕石基礎 RC-40, t=15cm

$$A = 1.20$$

止水板

$$H + 0.075 + (B + B + 150) / 2$$



1号U型水路

1.0m当たり

H		コンクリート 18N/mm2以上	型枠 一般型枠				
		m3	m2				
0.559		0.257	2.84				
0.543		0.252	2.77				
0.521		0.246	2.68				
0.520		0.245	2.68				
0.520		0.245	2.68				

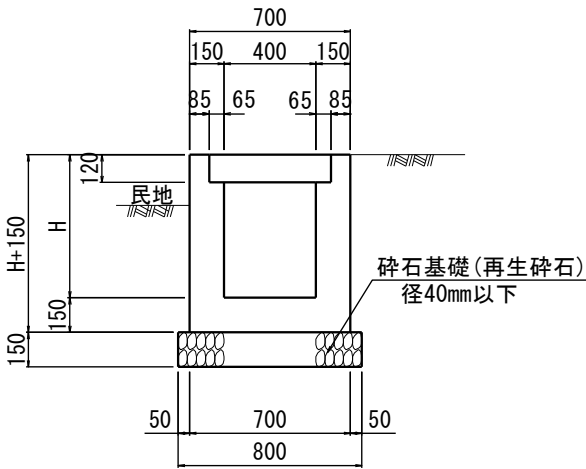
コンクリート 18N/mm2以上

$$V = (H \times 0.150 - 0.120 \times 0.065) \times 2 + 0.150 \times 0.700$$
$$= 0.30H + 0.0894$$

型枠 一般型枠

$$A = (H + 0.15) \times 4$$
$$= 4H + 0.60$$

砕石基礎 RC-40, t=15cm
A= 0.80



5号U型水路

1.0m当たり

H		コンクリート 18N/mm2以上	型枠 一般型枠	鉄筋			
				SD345、D13			
				主筋長	配力本数	重量(kg)	
		m3	m2				
1. 229		0. 564	5. 22	3. 74	15	33. 53	
1. 158		0. 542	4. 93	3. 60	15	32. 84	

側壁N 底版N
6 3
6

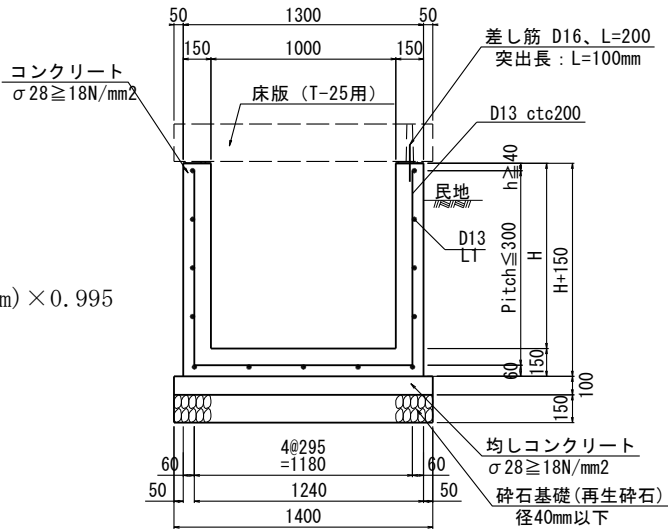
コンクリート 18N/mm2以上

V= (H×0.150)×2+0.150×1.300
= 0.30・H+0.1950

型枠 一般型枠
A= 4・H+0.15×2
= 4・H+0.30

鉄筋 SD345, D13
W= (1.0m/0.2×L+N×1.0m)×0.995
L=主筋長
N=配力筋本数

砕石基礎 RC-40, t=15cm
A= 1.40



1号横断側溝

1.0m当たり

H		コンクリート 18N/mm2以上	型枠 一般型枠				
0. 522		0. 253	2. 69				
0. 524		0. 254	2. 70				
0. 559		0. 264	2. 84				
0. 618		0. 282	3. 07				
0. 670		0. 297	3. 28				
0. 706		0. 308	3. 42				

コンクリート 18N/mm2以上

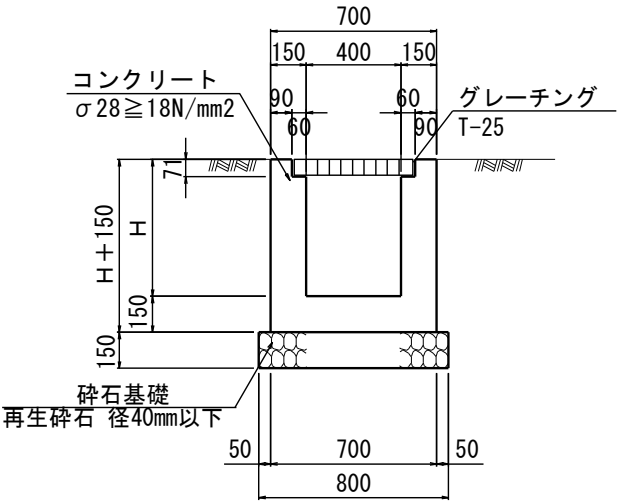
$$V = (H \times 0.150 - 0.071 \times 0.060) \times 2 + 0.150 \times 0.700$$
$$= 0.30 \cdot H + 0.09648$$

型枠 一般型枠

$$A = (H + 0.15) \times 4$$
$$= 4 \cdot H + 0.60$$

碎石基礎 RC-40, t=15cm

$$A = 0.80$$



4号U型側溝

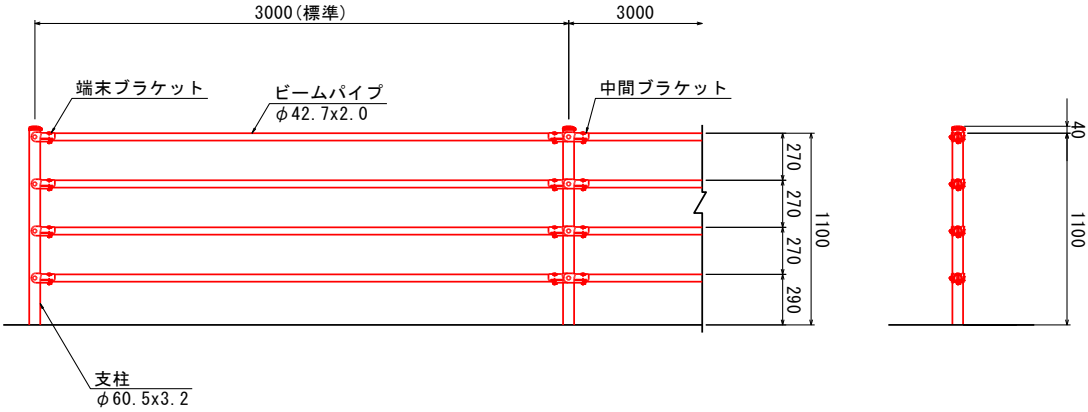
[illegible]

1号集水樹

号計算書		数 量 計 算 書		NO.	
平面図 断面図					
1.0基当り					
名 称・規格	計 算 式			単 位	数 量
コンクリート 18N/mm2以上	$0.900 \times 0.900 \times 0.900$ $- 0.600 \times 0.600 \times 0.669 - 0.735 \times 0.735 \times 0.081$			m3	0.358
	= 0.444				
控除	$(0.400 \times 0.499 \times 2 \text{箇所} + 0.403 \times 0.439) \times 0.150$				-0.086
	= -0.086				
型枠 一般型枠	$(0.90 + 0.60) \times 4 \times 0.90 + \{(0.40 + 0.499) \times 2 \times 2 \text{箇所} + (0.403 + 0.439) \times 2\} \times 0.15$			m2	5.04
	= 6.19				
控除	$(0.40 \times 0.499 \times 2 \text{箇所} + 0.403 \times 0.439) \times 2 \text{面}$				-1.15
	= -1.15				
砕石基礎 RC-40, t=150	1.00×1.00			m2	1.00
グレーチング	(T-25、600×600用 68.3kg/組)			枚	1.0

防護柵工 集計

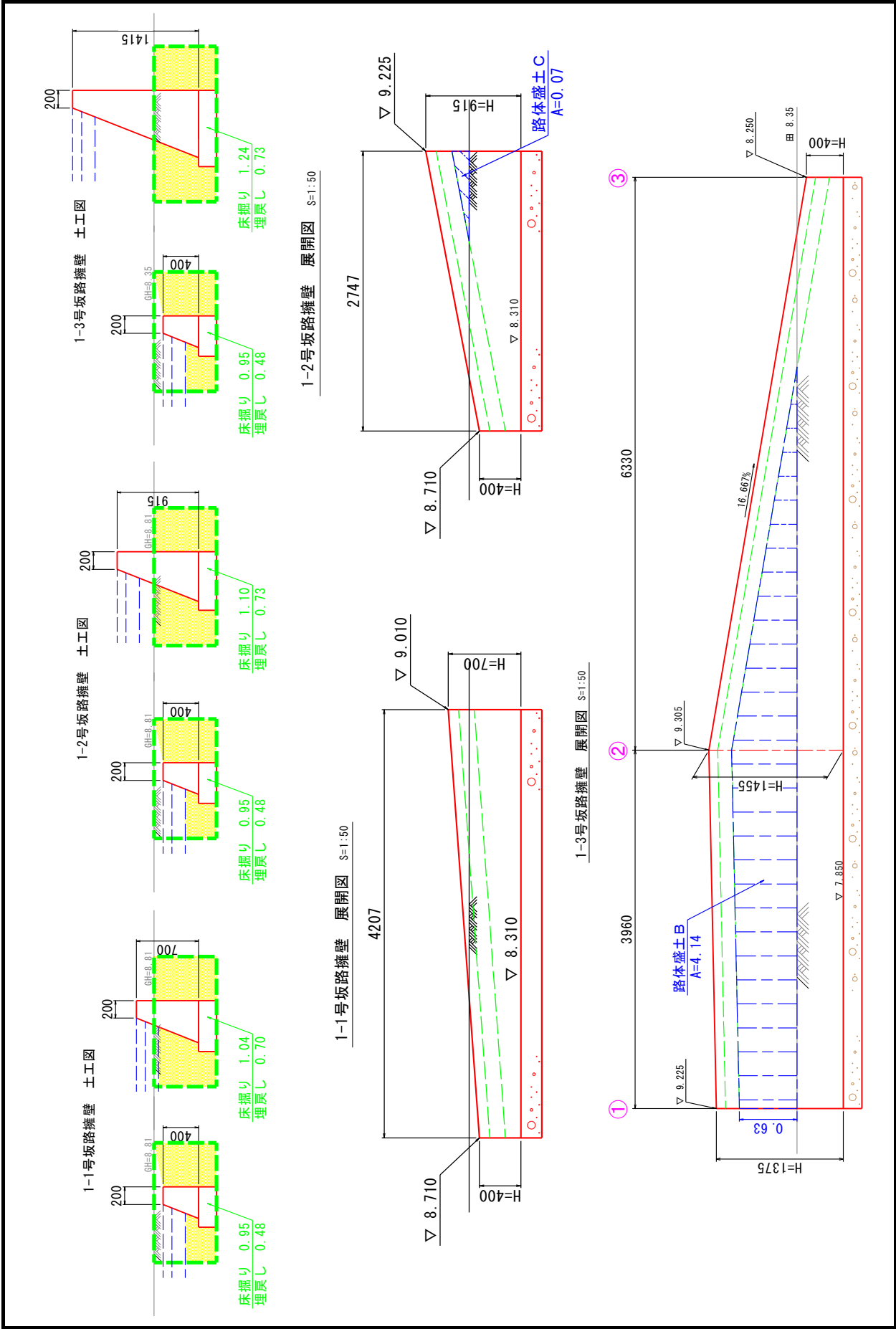
種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
転落防止柵 H=1100、構造物用 重力式擁壁部 〃	※擁壁展開図より STA. 299+ 0.00～STA. 299+59.45 STA. 299+77.52～STA. 299+90.93	73.13 m L= 59.69 L= 13.44
円形型枠 75×2.6×4000 4.0m/本	$73.13/3=24.4$ $24.4 \div 25$ 25+1=26本（支柱本数） 26×0.2 （根入れ）=5.2m（必要長さ）	2.0 本
		

付属施設工 集計

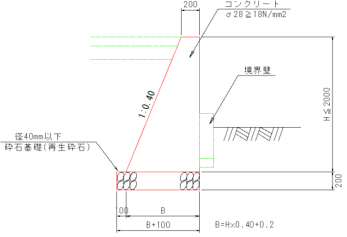
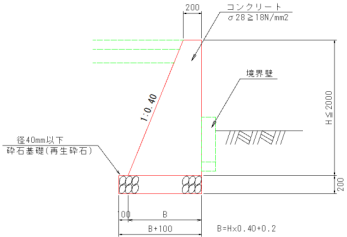
種 別 :
ブ ロ ッ ク :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図		数 量
〔作業土工〕			
床掘り 土砂			18.3 m3
1-1坂路擁壁	$1/2 \times (0.95\text{m}^2 + 1.04\text{m}^2) \times 4.21$	= 4.2	
1-2坂路擁壁	$1/2 \times (0.95\text{m}^2 + 1.10\text{m}^2) \times 2.75$	= 2.8	
1-3坂路擁壁	$1/2 \times (0.95\text{m}^2 + 1.24\text{m}^2) \times (3.96 + 6.33)$	= 11.3	
埋戻し 小規模			10.4 m3
1-1坂路擁壁	$1/2 \times (0.48\text{m}^2 + 0.70\text{m}^2) \times 4.21$	= 2.5	
1-2坂路擁壁	$1/2 \times (0.48\text{m}^2 + 0.73\text{m}^2) \times 2.75$	= 1.7	
1-3坂路擁壁	$1/2 \times (0.48\text{m}^2 + 0.73\text{m}^2) \times (3.96 + 6.33)$	= 6.2	
路体盛土			
2.5m ≤ B < 4.0m			14.4 m3
1-3坂路擁壁部	$4.14\text{m}^2 \times 3.49$	= 14.4	
4.0m ≤ B			2.2 m3
1-1～1-2擁壁部	$1/2 \times 0.07\text{m}^2 \times 4.34$	= 0.2	
L型水路部	$3.14\text{m}^2 \times 0.63$	= 2.0	



付属施設工 集計

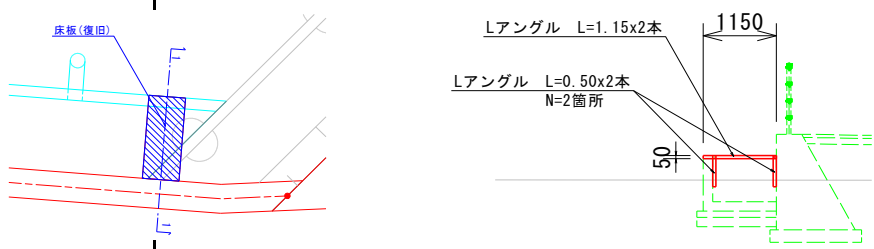
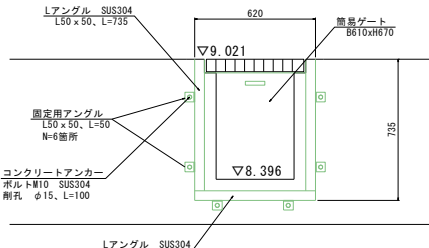
種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
1-1号坂路擁壁 〔1.0式当たり〕 コンクリート 18N/mm2以上 型枠 一般型枠 砕石基礎 RC-40, t=200 目地材 t=10mm	L= 4.21 正面面積= 2.31㎡ 擁壁延長= 4.21 平均高= 2.31㎡÷4.21m=0.55m 計算書より " " 0.736×1/10 	0.736 m3 4.80 m2 2.188 m2 0.07 m2
1-2号坂路擁壁 〔1.0式当たり〕 コンクリート 18N/mm2以上 型枠 一般型枠 砕石基礎 RC-40, t=200 目地材 t=10mm	L= 2.75 正面面積= 1.81㎡ 擁壁延長= 2.75 平均高= 1.81㎡÷2.75m=0.66m 計算書より " " 0.635×1/10 	0.635 m3 3.75 m2 1.547 m2 0.06 m2

細別／規格	算式／図	数量
1-3号坂路擁壁 [1.0式当たり] コンクリート 18N/mm ² 以上 型枠 一般型枠 砕石基礎 RC-40, t=200 目地材 t=10mm 水抜きパイプ VP φ65 吸出防止材 t=10mm	L= 10.29 正面面積 = 11.51m² 擁壁延長 = 10.29 平均高 = 11.51m² ÷ 10.29m = 1.12m 計算書より 〃 〃	5.321 m ³ 23.83 m ² 7.676 m ² 0.53 m ² 2.11 箇所 2.11 箇所
坂路舗装 [1.0式当たり] コンクリート 18N/mm ² 以上 型枠 一般型枠 上層路盤 RC-40, t=150 目地材 t=10mm ホウキ目仕上げ 溶接金網	$52.61\text{m}^2 \times 0.100 - 1/2 \times 0.100 \times 0.04 \times (4.21\text{m} + 2.75\text{m} + 10.29\text{m})$ 5.64×0.10 $52.61\text{m}^2 - (4.21\text{m} + 2.75\text{m} + 10.29\text{m}) \times 0.070$ $5.227 \times 1/10$ 根拠図より	5.227 m ³ 0.56 m ² 51.40 m ² 0.52 m ² 52.61 m ² 52.61 m ²

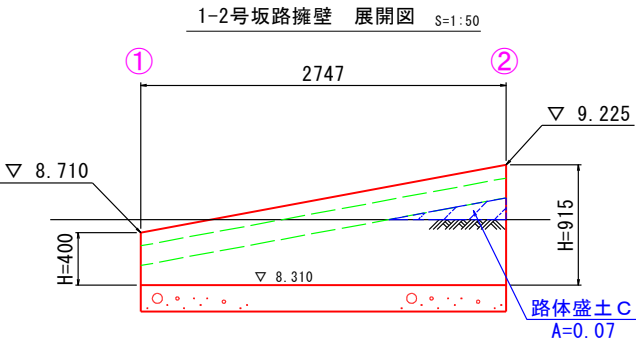
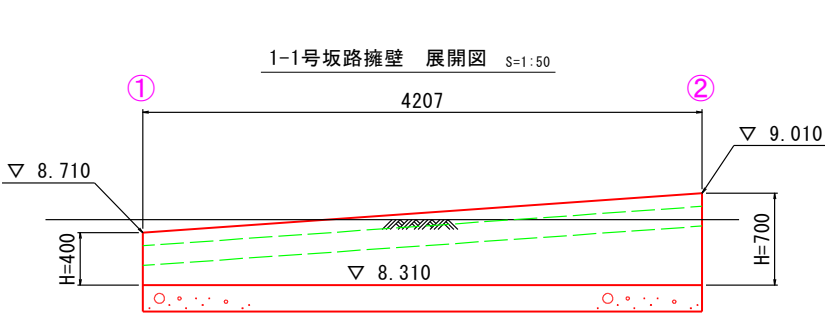
付属施設工 集計

種 別：
ブ ロ ッ ク：
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
1号境界壁	「1号坂路詳細図」より	9.58 m
2号境界壁	「1号坂路詳細図」より	10.09 m
床板（復旧） 〔1.0式当たり〕 Lアングル1 L50×50、L=1150 Lアングル2 L50×50、L=500	「床板 詳細図」より // 	2.0 本 4.0 本
簡易ゲート（復旧） 〔1.0式当たり〕 Lアングル1 L50×50、L=735 Lアングル2 L50×50、L=620 コンクリートアンカー M10用 ボルト M10 削孔 φ15、L=100 簡易ゲート板 B610×H670	(SUS304 固定アングル付き) 「簡易ゲート 詳細図」より // コンクリートアンカーと同じ // 	2.0 本 1.0 本 6.0 本 6.0 本 6.0 孔 1.0 枚

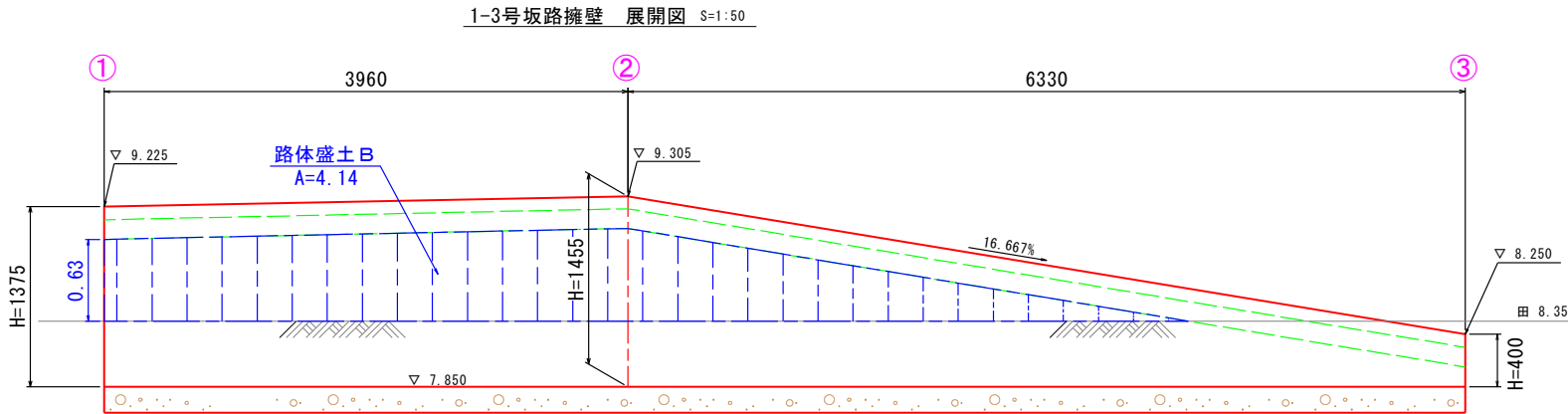
坂路擁壁

測 点	単距離 (m)	コンクリート			型枠			砕石基礎						平均H算出用			擁壁高 H
		18N/mm2以上			一般型枠			RC-40, t=200									
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量				断 面	平 均	数 量	
〔1-1坂路擁壁〕																	
①	—	0.112	—	—	0.83	—	—	0.460	—	—				0.40	—	—	H=0.400
②	4.207	0.238	0.1750	0.736	1.45	1.140	4.80	0.580	0.5200	2.188				0.70	0.550	2.31	H=0.700
小計	4.207			0.736			4.80			2.188						2.31	
〔1-2坂路擁壁〕																	
①	—	0.112	—	—	0.83	—	—	0.460	—	—				0.40	—	—	H=0.400
②	2.747	0.350	0.2310	0.635	1.90	1.365	3.75	0.666	0.5630	1.547				0.92	0.660	1.81	H=0.915
小計	2.747			0.635			3.75			1.547						1.81	
〔1-2坂路擁壁〕																	
①	—	0.653	—	—	2.86	—	—	0.850	—	—				1.38	—	—	H=1.375
②	3.960	0.714	0.6835	2.707	3.02	2.940	11.64	0.882	0.8660	3.429				1.46	1.420	5.62	H=1.455
③	6.330	0.112	0.4130	2.614	0.83	1.925	12.19	0.460	0.6710	4.247				0.40	0.930	5.89	H=0.400
小計	10.290			5.321			23.83			7.676						11.51	
合計	m 17.244			m3 6.692			m2 32.38			m2 11.411						m2 15.63	



DL=7.000

DL=7.000



坂路擁壁

1.0m当たり

H	B	コンクリート 18N/mm2以上	型枠（前面） 一般型枠	型枠（背面） 一般型枠	型枠（合計） 一般型枠 前面＋背面	砕石基礎 RC-40 t=200mm		
m	m	m3	m2	m2	m2	m2		
0.400	0.360	0.112	0.400	0.431	0.83	0.460		
0.700	0.480	0.238	0.700	0.754	1.45	0.580		
0.400	0.360	0.112	0.400	0.431	0.83	0.460		
0.915	0.566	0.350	0.915	0.985	1.90	0.666		
1.375	0.750	0.653	1.375	1.481	2.86	0.850		
1.455	0.782	0.714	1.455	1.567	3.02	0.882		
0.400	0.360	0.112	0.400	0.431	0.83	0.460		

コンクリート 18N/mm2以上

$$V = 1/2 \times (0.20 + B) \times H = 1/2 \times \{0.20 + (0.4 \cdot H + 0.20)\} \times H$$
$$= 0.20H^2/2 + 0.20 \cdot H$$

$$B = 0.40 \cdot H + 0.20$$

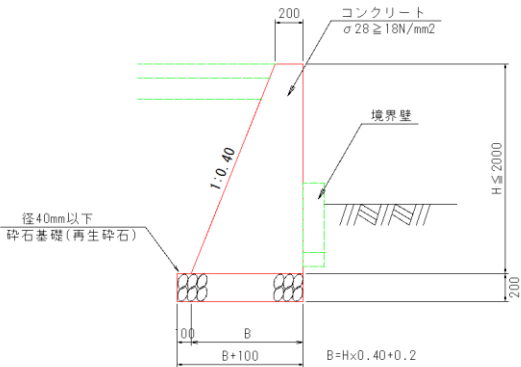
型 枠 一般型枠

前面 A= H×1

背面 A= H×1.07703

砕石基礎 RC-40, t=20cm

A= B+0.10



(斜比率)

前面 1:0.00 α = 1.00000

背面 1:0.40 α = 1.07703

1号境界壁

[illegible]

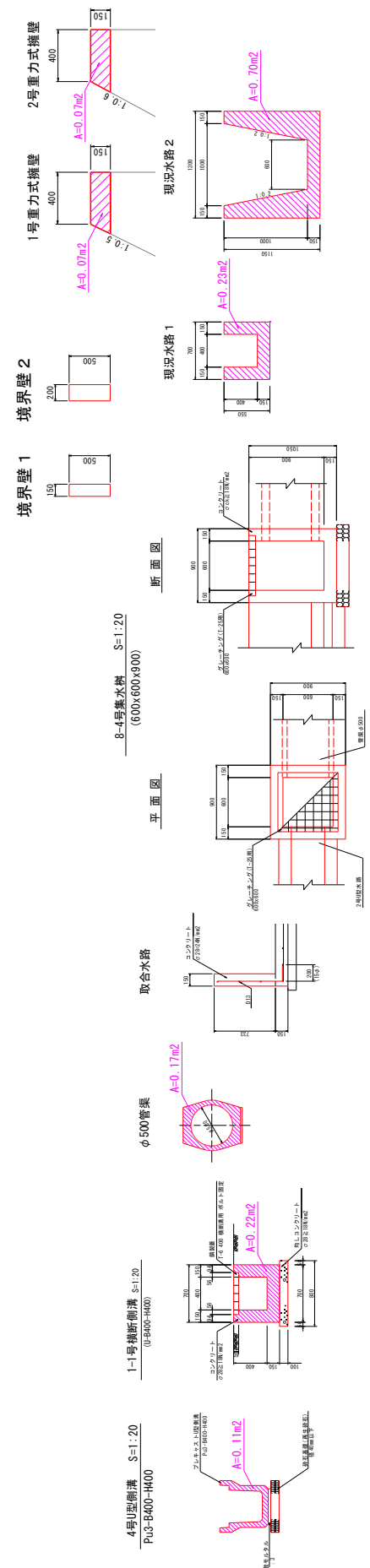
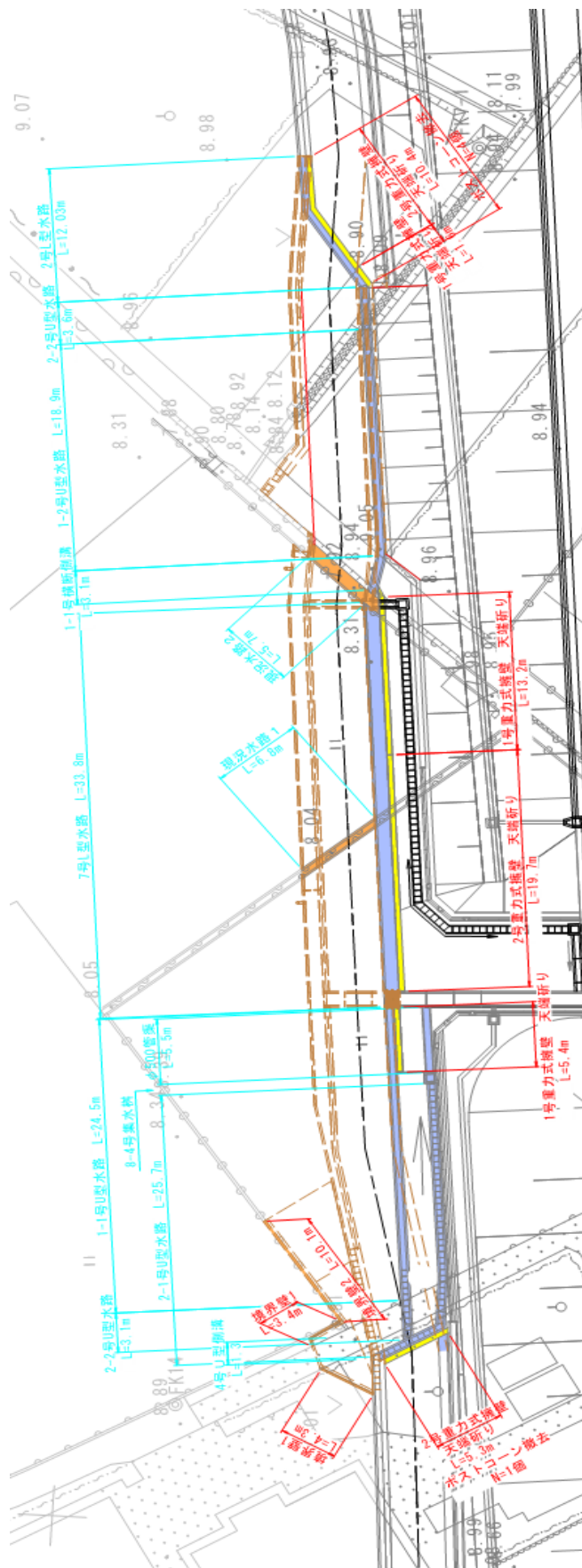
2号境界壁

[illegible]

撤去工 集計

種 別：
ブ ロ ッ ク：
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
コンクリート蓋 撤去 C1-B400 1-1号U型水路部	$2.50\text{m} \div 0.50\text{m} / \text{枚}$ = 5	5 枚
C2-B400 2-1号U型水路部	$25.67\text{m} \div 0.50\text{m} / \text{枚}$ = 51	51 枚
C2-B400 2-2号U型水路部	$3.11\text{m} \div 0.50\text{m} / \text{枚}$ = 6	6 枚
鋼製蓋 撤去 T-6、ボルト固定 1-1号横断溝部	$3.12\text{m} \div 1.00\text{m} / \text{枚}$ = 3	3 枚
ポストコーン 撤去 (H=650)	1個+4個	5 個
コンクリート取壊し 鉄筋		22.0 m ³
2号L型水路	計算書より (L=12.03m) = 2.4	
7号L型水路	" (L=33.75m) = 9.4	
2-1U型水路	" (L=25.67m) = 7.6	
2-2U型水路	" (L=3.62m、L=3.12m) = 2.5	
取合い水路	$0.733 \times 0.150 \times 1.000$ (7号L型水路端部) = 0.1	
無筋		35.1 m ³
2-2号L型水路蓋掛かり	$0.12 \times 0.065 \times 8.86\text{m}$ = 0.1	
1-1U型水路	計算書より (L=24.44m) = 5.5	
1-2U型水路	" (L=18.94m) = 5.3	
4号U型側溝	$0.11\text{m}^2 \times 1.3\text{m}$ = 0.1	
1-1号横断溝	$0.22\text{m}^2 \times 3.12\text{m}$ = 0.7	
φ500管渠	$0.17\text{m}^2 \times 5.5\text{m}$ = 0.9	
8-4号集水桝	$(0.90 \times 0.90 \times 1.05 - 0.60 \times 0.60 \times 0.90) \times 1\text{基}$ = 0.5	
現況水路1	$0.23\text{m}^2 \times 6.8\text{m}$ = 1.6	
現況水路2	$0.70\text{m}^2 \times 5.7\text{m}$ = 4.0	
W550基礎Co	$0.55 \times 0.10 \times 12.03\text{m}$ (2号L型) = 0.7	
W700基礎Co	$0.70 \times 0.10 \times (25.67\text{m} + 3.62\text{m})$ = 2.1	
W800基礎Co	$0.80 \times 0.10 \times (24.44\text{m} + 18.94\text{m} + 3.12\text{m})$ = 3.7	
W1200基礎Co	$1.20 \times 0.10 \times 33.75\text{m}$ (7号L型) = 4.1	
1号重力式擁壁天端	$0.07\text{m}^2 \times (5.4\text{m} + 13.2\text{m} + 1.6\text{m})$ = 1.4	
2号重力式擁壁天端	$0.07\text{m}^2 \times (5.3\text{m} + 19.7\text{m} + 10.4\text{m})$ = 2.5	
水路壁増打ち部	「排水構造物工 集計」計算書より = 0.3	
境界壁1	$0.15 \times 0.50 \times (4.3\text{m} + 3.4\text{m})$ = 0.6	
境界壁2	$0.20 \times 0.50 \times 10.1\text{m}$ = 1.0	
コンクリート切断 t=120	2-2号L型水路 蓋掛かり部	9 m
Co殻処理 鉄筋		22.0 m ³
無筋		35.1 m ³



Technical drawing of a waterway cross-section showing a 2# L-shaped waterway. The drawing includes dimensions and elevations for various points and sections.

Dimensions:

- Top horizontal dimensions: 7510, 4520
- Vertical dimensions: 632, 740, 755, 764, 763
- Bottom horizontal dimension: L=12.03

Elevations (m):

- Top left: 9.128, 9.100, 9.099, 8.850
- Bottom left: 8.496, 8.117, 8.110
- Bottom center: 8.110, 8.095
- Bottom right: 8.067, 8.064

Stationing:

- STA. 299+80.15
- STA. 299+86.43
- STA. 299+80.15

Other Labels:

- 0.300%
- 2#L型水路

※展開図は過年度成果 抜粋

※展開図は過年度成果 抜粋

※展開図は過年度成果 抜粋

※展開図は過年度成果 抜粋

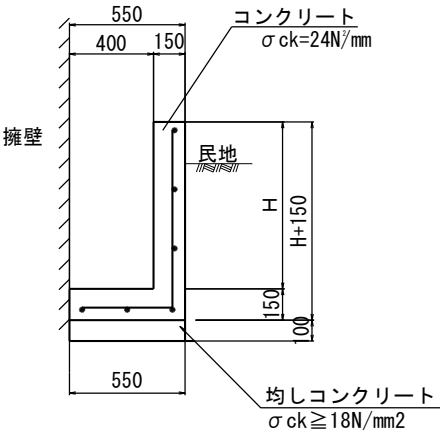
2-2号U型水路

測点	単距離 (m)	コンクリート									平均H算出用			H
		18N/mm ² 以上												
		断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	断面	平均	数量	
STA 299 + 76.530	—	0.408	—	—							1.01	—	—	H=1.011
STA 299 + 80.000	3.470	0.402	0.4050	1.405							0.99	1.000	3.47	H=0.990
STA 299 + 80.150	0.150	0.402	0.4020	0.060							0.99	0.990	0.15	H=0.989
小計	3.620			1.465									3.62	
STA 298 + 92.150	—	0.332	—	—							0.76	—	—	H=0.757
STA 298 + 95.660	3.120	0.329	0.3305	1.031							0.75	0.755	2.36	H=0.747
小計	3.120			1.031									2.36	
※展開図は過年度成果 抜粋														
合計	m 6.740			m ³ 2.496									m ² 5.98	

2号L型水路

1.0m当たり

H		コンクリート					
		m3					
0.740		0.194					
0.755		0.196					
0.764		0.197					



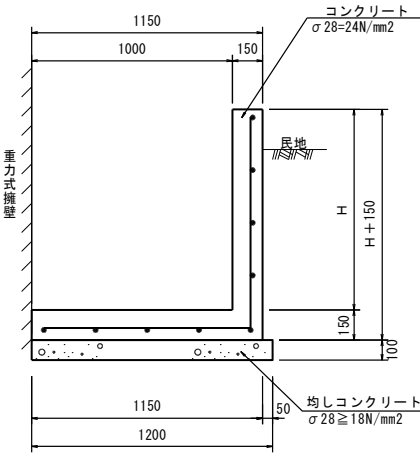
コンクリート

$$\begin{aligned} V &= H \times 0.150 \times 1 + 0.150 \times 0.550 \\ &= 0.15 \cdot H + 0.0825 \end{aligned}$$

7号L型水路

1.0m当たり

H		コンクリート					
		m3					
0.733		0.282					
0.707		0.279					
0.690		0.276					



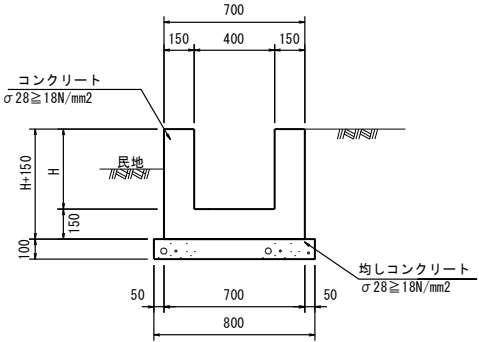
コンクリート

$$\begin{aligned} V &= H \times 0.150 \times 1 + 0.150 \times 1.150 \\ &= 0.15H + 0.1725 \end{aligned}$$

1-1号U型水路

1.0m当たり

H		コンクリート					
		m3					
0.400		0.225					
0.400		0.225					
0.400		0.225					



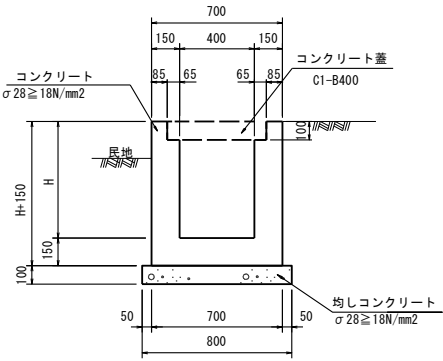
コンクリート

$$\begin{aligned} V &= H \times 0.150 \times 2 + 0.150 \times 0.700 \\ &= 0.30H + 0.105 \end{aligned}$$

1-2号U型水路

1.0m当たり

H		コンクリート					
		m3					
0.632		0.282					
0.632		0.282					
0.632		0.282					



コンクリート

$$\begin{aligned} V &= (H \times 0.150 - 0.065 \times 0.100) \times 2 + 0.150 \times 0.700 \\ &= 0.30 \cdot H + 0.092 \end{aligned}$$

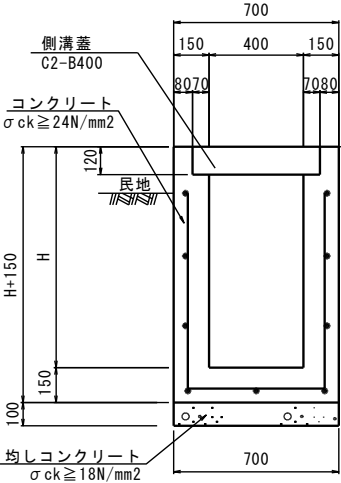
2-1号U型水路

1.0m当たり

H		コンクリート					
		m3					
0.632		0.278					
0.634		0.278					
0.654		0.284					
0.681		0.293					
0.698		0.298					
0.748		0.313					

コンクリート

$$\begin{aligned}
 V &= (H \times 0.150 - 0.070 \times 0.120) \times 2 + 0.150 \times 0.700 \\
 &= 0.30 \cdot H + 0.0882
 \end{aligned}$$



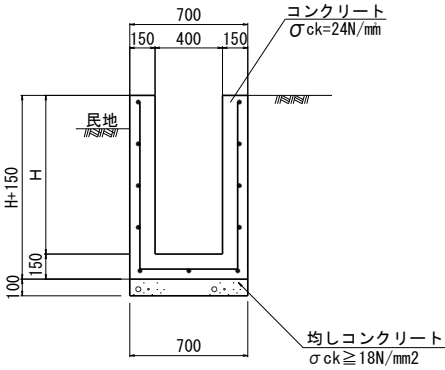
2-2号U型水路

1.0m当たり

H		コンクリート					
		m3					
1.011		0.408					
0.990		0.402					
0.989		0.402					
0.757		0.332					
0.747		0.329					

コンクリート

$$\begin{aligned}
 V &= H \times 0.150 \times 2 + 0.150 \times 0.700 \\
 &= 0.30H + 0.105
 \end{aligned}$$



仮設工 集計

種 別 :
ブ ロ ッ ク :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
〔仮水路工〕 高密度ポリエチレン管 φ 900	平面図より	10.0 m
〔仮設工〕 敷鉄板 1524×3048 t=22mm	$391 \div (1.524 \times 3.048) = 84.2$	85 枚
土木シート	CAD計測より	489.5 m2

敷鉄板 391.0m2
土木シート 489.5m2

1号 高密度ポリエチレン管
φ 900, L=10m