

数 量 総 括 表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
					当 初	変 更	
土 工	掘削	機械	土砂	m ³	650		649.8
	床掘	機械	土砂	m ³	170		166.6
	埋戻し	機械	流用土	m ³	120		122.7
	盛土	機械		m ³	1200		1225.4
	積込	機械	不足土	m ³	680		681.4
	土砂等運搬	機械	不足土	m ³	680		681.4
法面工	法面整形		切土部	m ²	230		230.2
	法面整形		盛土部	m ²	620		622.2
	植生工		種子散布工	m ²	850		852.4
排水構造物工	排水工	U型側溝	U-240	m	38		38.0
		U型側溝	U-300B	m	66		66.4
		U型側溝	PU2-300A	m	62		61.5
		U型側溝	PU3-300B	m	30		30.0
		U型側溝	PU2-300C	m	12		12.0
		U型側溝	PU3-300C	m	9		9.0
		横断側溝	PU型側溝 300A スリット式	m	71		70.5
		横断側溝	横断側溝 G250	m	18		18.0
		台付管	D200	m	8		7.5
		底張コンクリート	コンクリート 18-8-25BB	m ³	3		2.7
	集水枿工	PU枿	250×250A	基	4		4

数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
					当 初	変 更	
		PU桧	300×300A	基	11		11
		集水桧 (現場打ち)	600×600×1450	基	1		1
擁壁工	擁壁工①	現場打ち擁壁	H=0.60	m	6		5.5
	擁壁工②	〃	H=0.65	m	6		6.0
舗装工	表層工	再生密粒度 アスコン13	t=4cm	m ²	34		34.3
	路盤工	RC-40	t=15cm	m ²	34		34.3
	表層工	再生密粒度 アスコン13	t=5cm	m ²	9		9.3
	上層路盤工	M-30	t=15cm	m ²	9		9.3
	下層路盤工	RC-40	t=15cm	m ²	9		9.3
	不陸整正			m ²	44		43.6
	区画線工	白色・実線	巾15cm	m	12		11.6
付帯工	縁石工	歩車道境界ブロック	片面 B種	m	82		82.0
	境界鉋設置工			枚	15		15
	境界杭設置工	コンクリート杭		本	2		2
	境界杭設置工	プラスチック杭		本	26		26
給水管・污水管工	給水管工	ポリエチレン管	Φ20mm	m	8		8.0
	污水管工	塩化ビニル管	Φ30mm	m	5		5.0
構造物撤去工	舗装版切断	アスファルト	t=4～5cm	m	42		42.0

数 量 総 括 表

[illegible]

土 工 集 計 表

[illegible]

土 工 配 分 計 算 書

土工配分

切土

機械掘削 542.3m³
進入路掘削 107.5m³
計 649.8m³

盛土

造成盛土 1199.6m³
進入路盛土 25.8m³
計 1225.4m³

発生土量

649.8m³+166.6m³
=816.4m³

1225.4m³

流用土

 $816.4 - 136.3 = 680.1$ $680.1 \times 0.9 = 612.1$

搬入土(不足土)

 $1225.4 - 612.1 = 613.3$ $613.3 \div 0.9 = 681.4$

作業土工

床掘 166.6m³

136.3×0.9
=122.7

作業土工

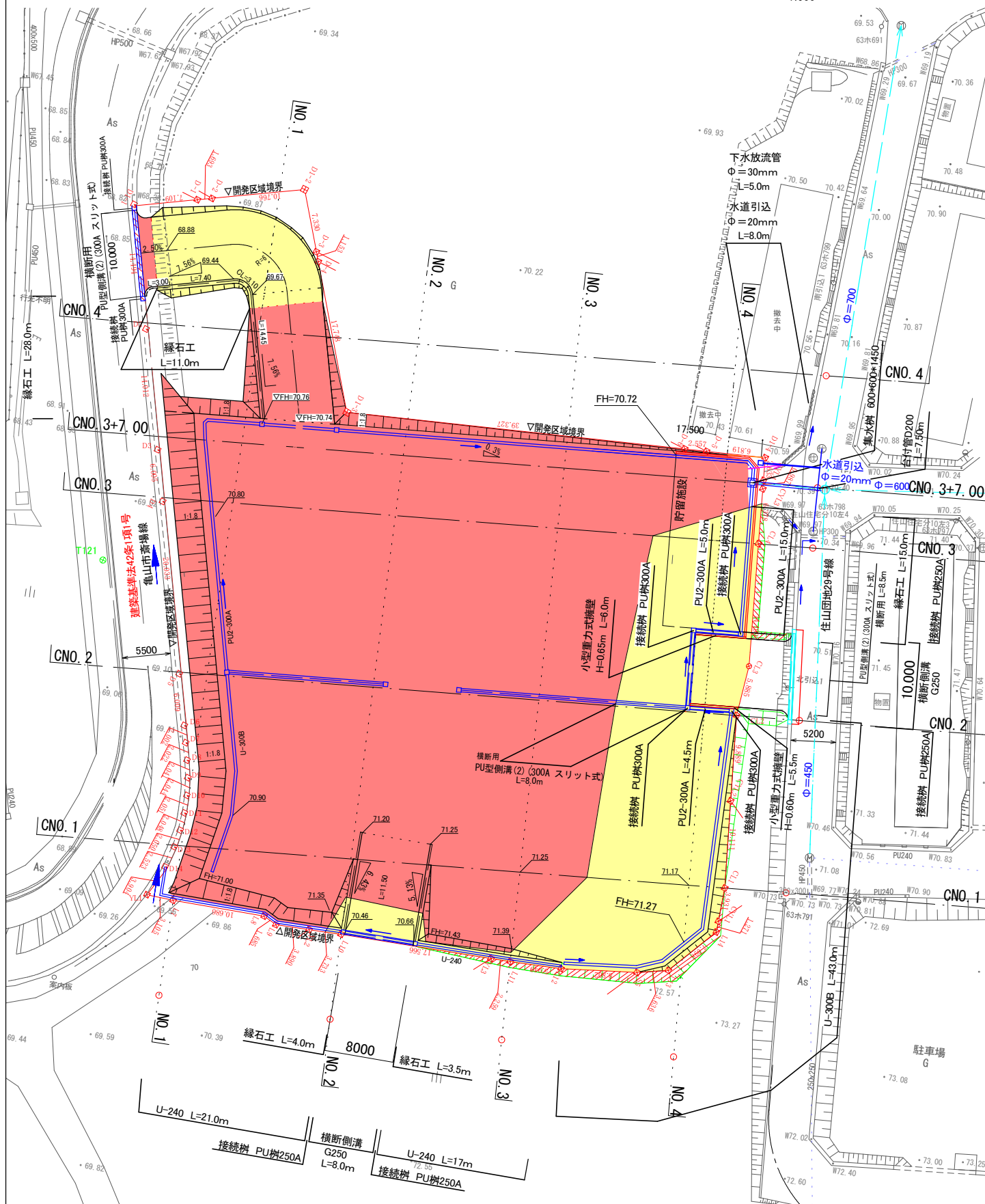
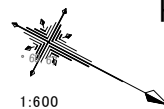
埋戻 122.7m³

土工計算書

[illegible]

土 工 計 算 書				
土工図参照		(一 式 当 り)		
名 称	計 算 式		単位	数 量
作業土工	床掘	埋戻		
U-240	$0.56 \times 38.0 = 21.28$	$0.42 \times 38.0 = 15.96$		
U-300B	$0.59 \times 43.0 = 25.37$	$0.39 \times 43.0 = 16.77$		
PU-2-300A	$0.40 \times 24.5 = 9.80$	$0.21 \times 24.5 = 5.15$		
300A スリット式	$0.70 \times 26.5 = 18.55$	$0.43 \times 26.5 = 11.40$		
横断側溝 G250	$0.89 \times 18.0 = 16.02$	$0.54 \times 18.0 = 9.72$		
台付管 D200	$3.27 \times 7.5 = 24.53$	$3.15 \times 7.5 = 23.63$		
PU-3用柵 250×250A	$1.34 \times 4.0 = 5.36$	$1.17 \times 4.0 = 4.68$		
PU-3用柵 300×300A	$1.58 \times 6.0 = 9.48$	$1.35 \times 6.0 = 8.10$		
現場打ち集水柵 600×600×1450	$15.16 \times 1.0 = 15.16$	$13.26 \times 1.0 = 13.26$		
歩車道境界ブロック	$0.33 \times 33.5 = 11.06$	$0.21 \times 33.5 = 7.04$		
擁壁A-A	$0.45 \times 5.5 = 2.48$	$0.27 \times 5.5 = 1.49$		
擁壁B-B	$0.50 \times 6.0 = 3.00$	$0.30 \times 6.0 = 1.80$		
上水道管	$0.41 \times 8.0 = 3.28$	$0.32 \times 8.0 = 2.56$		
下水放流管	$0.25 \times 5.0 = 1.25$	$0.24 \times 5.0 = 1.20$		
計	$= 166.61$	$= 122.74$	m ³	

作業土工延長箇所図



土 工 計 算 書

進入路土工図参照

(一式 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
切土	$5.4 \times 19.9 = 107.46$	m ³	107.5
盛土	$1.9 \times 13.6 = 25.84$	m ³	25.8

法 面 工 集 計 表

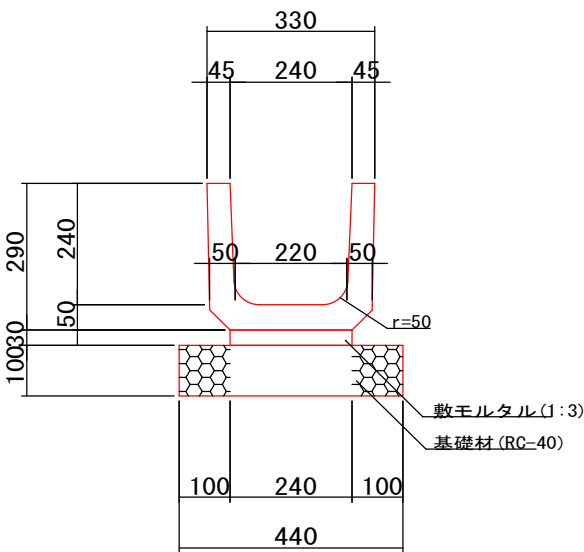
[illegible]

排水工集計表

[illegible]

排水工計算書

(10m 当り)

名 称	計 算 式			単位	数 量
	U-240 S=1:10 				
上ぶた式U型側溝 PU1-240B	$10.0 \div 0.60$	= 16.5	個	16.5	
敷モルタル 1:3	$0.03 \times 0.24 \times 10.0$	= 0.072	m ³	0.1	
基礎材 t=100 (RC-40)	0.44×10.0	= 4.40	m ²	4.4	
基面整正	0.44×10.0	= 4.40	m ²	4.4	

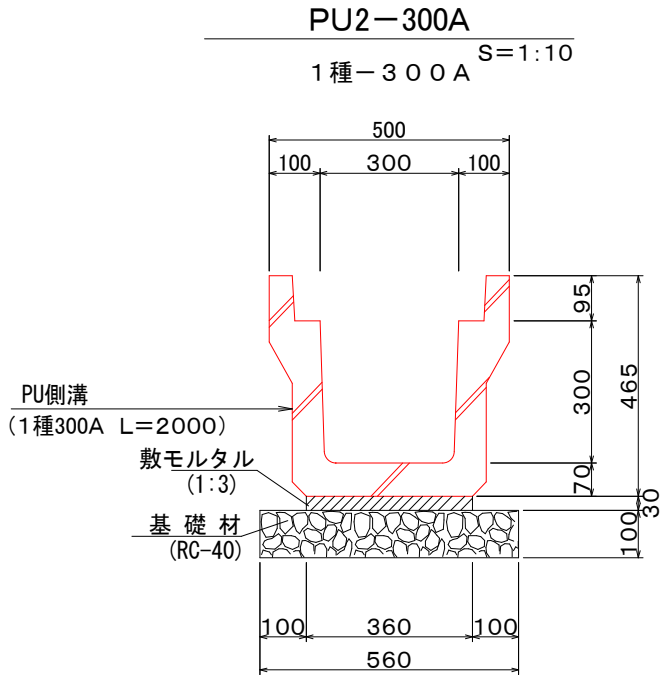
排水工計算書

(10m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
上ぶた式U型側溝 PU1-300B 敷モルタル 1:3 基礎材 t=100(RC-40) 基面整正	U-300B $S=1:10$ 10.0 ÷ 0.6 = 16.5	個	16.5
	$0.03 \times 0.30 \times 10.0 = 0.09$	m ³	0.1
	$0.50 \times 10.0 = 5.00$	m ²	5.0
	$0.50 \times 10.0 = 5.00$	m ²	5.0

排水工計算書

(10 m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
落ちふた式U型側溝 (B) × (H) × L() 300 × 300 × 2000 敷モルタル 1:3 基礎材 t=100 (RC-40) 基面整正			
	$10.0 \div 2.0$	= 5.0	個
	$0.03 \times 0.36 \times 10.0$	= 0.108	m ³
	0.56×10.0	= 5.60	m ²
	0.56×10.0	= 5.60	m ²

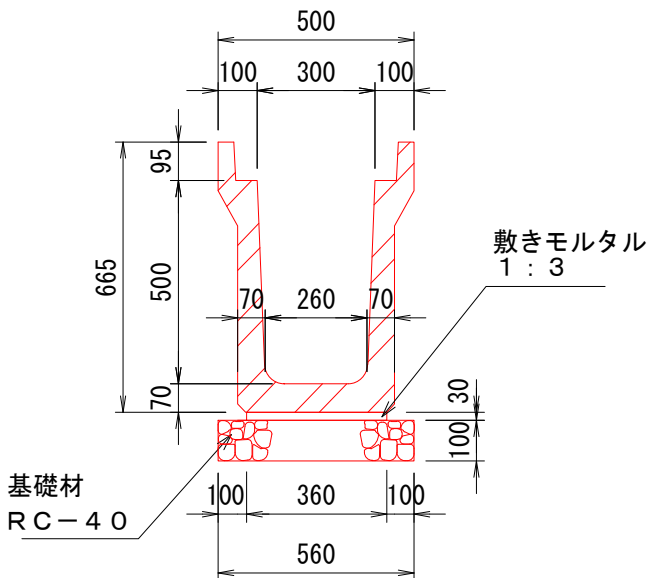
排水工計算書

(10 m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
落ちふた式U型側溝 (B) × (H) × L() 300 × 400 × 2000 敷モルタル 1:3 基礎材 t=100 (RC-40) 基面整正	PU3-300B 3種-300B S=1:12.5 基礎材 RC-40 敷きモルタル 1:3		
	$10.0 \div 2.0$	= 5.0	個
	$0.03 \times 0.33 \times 10.0$	= 0.099	m ³
	0.53×10.0	= 5.30	m ²
	0.53×10.0	= 5.30	m ²

排水工計算書

(10 m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
落ちふた式U型側溝 (B)×(H)×L() 300×500×2000 敷モルタル 1:3 基礎材 t=100(RC-40) 基面整正	PU2-300C 1種-300C S=1:12.5 		
	$10.0 \div 2.0 = 5.0$	個	5.0
	$0.03 \times 0.36 \times 10.0 = 0.108$	m ³	0.1
	$0.56 \times 10.0 = 5.60$	m ²	5.6
基面整正	$0.56 \times 10.0 = 5.60$	m ²	5.6

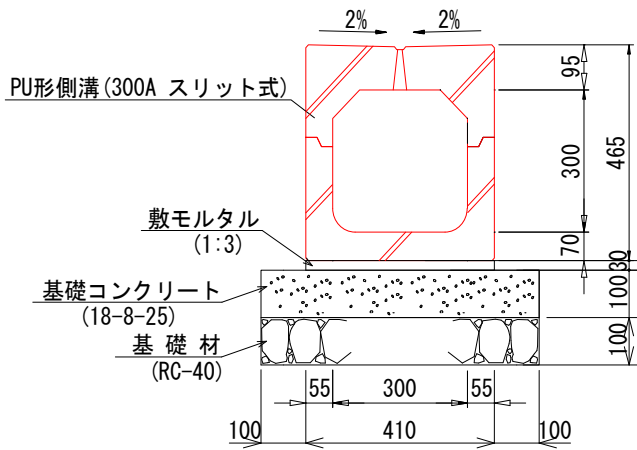
排水工計算書

(10m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
落ちふた式U型側溝 (B)×(H)×L() 300×500×2000 敷モルタル 1:3 基礎材 t=100(RC-40) 基面整正	PU3-300C 3種-300C S=1:12.5 敷きモルタル 1:3 基礎材 RC-40		
	$10.0 \div 2.0$	= 5.0	個
	$0.03 \times 0.34 \times 10.0$	= 0.102	m ³
	0.54×10.0	= 5.40	m ²
	0.54×10.0	= 5.40	m ²

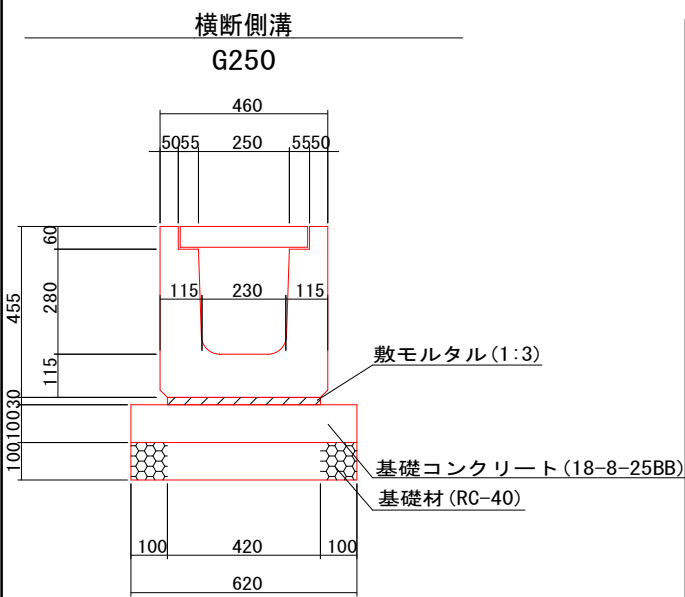
排水工計算書

(10 m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
<u>PU型側溝(2) (300A スリット式)</u> 			
PU側溝 スリット式300A	$10.0 \div 2.0 = 5.0$	個	5.0
敷モルタル 1:3	$0.03 \times 0.41 \times 10.0 = 0.123$	m ³	0.1
基礎コンクリート 18-8-25BB	$0.61 \times 0.1 \times 10.0 = 0.61$	m ³	0.6
同上型枠	$0.10 \times 2.0 \times 10.0 = 2.00$	m ²	2.0
基礎材 t=10(RC-40)	$0.61 \times 10.0 = 6.10$	m ²	6.1
基面整正	$0.61 \times 10.0 = 6.10$	m ²	6.1

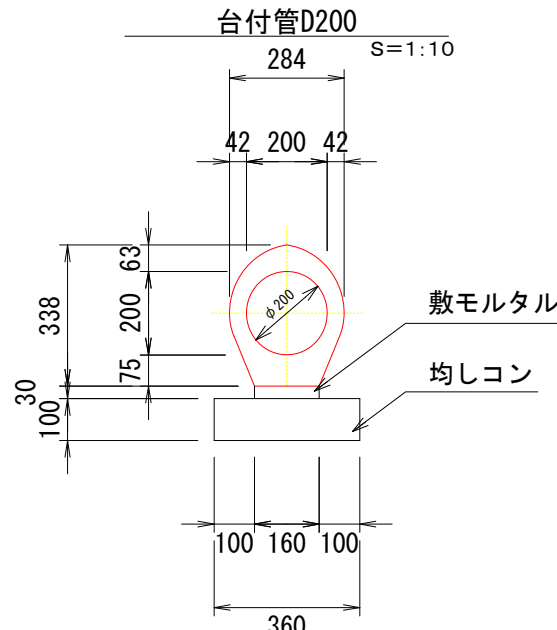
排水工計算書

(10 m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
			
横断側溝 G250	$10.0 \times 1.0 = 10.0$	個	10.0
グレーチング蓋 G250用	$10.0 \times 1.0 = 10.0$	枚	10.0
敷モルタル 1:3	$0.03 \times 0.42 \times 10.0 = 0.126$	m ³	0.1
基礎コンクリート 18-8-25BB	$0.62 \times 0.1 \times 10.0 = 0.62$	m ³	0.6
同上型枠	$0.10 \times 2.0 \times 10.0 = 2.0$	m ²	2.0
基礎材 t=10(RC-40)	$0.62 \times 10.0 = 6.20$	m ²	6.2
基面整正	$0.62 \times 10.0 = 6.20$	m ²	6.2

排水工計算書

(10 m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
			
台付管 D200	$10.0 \times 1.0 = 10.0$	個	10.0
敷モルタル 1:3	$0.03 \times 0.16 \times 10.0 = 0.048$	m ³	0.1
基礎コンクリート 18-8-25BB	$0.36 \times 0.1 \times 10.0 = 0.36$	m ³	0.4
型枠	$0.10 \times 2.0 \times 10.0 = 2.00$	m ²	2.0
基面整正	$0.36 \times 10.0 = 3.60$	m ²	3.6

排水工計算書

(一式 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
底張コンクリート	底張コンクリート工 底打ちコンクリート $V = 1/2(0.105 + 0.015) \times 30.0 + 1/2(0.11 + 0.083) \times 9.0$ $= 2.67 \text{m}^3$	m ³	2.7
底張コンクリート 18-8-25BB	= 2.67		

集水枳工計算書

(1基 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート 18-8-40BB	$1.0 \times 1.0 \times 1.6 - 0.6 \times 0.6 \times 1.45$ $- 0.3 \times 0.3 \times 0.2 - 0.3 \times 0.3 \times 0.2$ $- 0.10 \times 0.10 \times 3.14 \times 0.2$	= 1.04 m ³	1.0
型枠	$1.0 \times 1.6 \times 4 + 0.6 \times 1.45 \times 4$	= 9.88 m ²	9.9
グレーチング蓋 T-2 600×600用	1.0×1.0	= 1.0 枚	1.0
足掛け金具 W300 30SW同等品以上用		= 4.0 個	4.0
基礎砕石 RC-40	1.1×1.1	= 1.21 m ²	1.2
基面整正	1.1×1.1	= 1.21 m ²	1.2

集水枥工計算書

(1基当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
PU枥250A S=1:10 250×250A			
PU-3用枥 250×250A	1.0	基	1.0
基礎コンクリート 18-8-25BB	$0.56 \times 0.56 \times 0.05$ = 0.02	m ³	0.1
同上型枠	$0.05 \times 0.56 \times 4.0$ = 0.112	m ²	0.1
基礎材 (RC-40)	0.66×0.66 = 0.44	m ²	0.4
インバートコンクリート 18-8-25BB	$0.25 \times 0.25 \times 0.05$ = 0.003	m ³	0.1
グレーチング蓋 250×250用	1.0	枚	1.0
基面整正	0.66×0.66 = 0.44	m ²	0.4

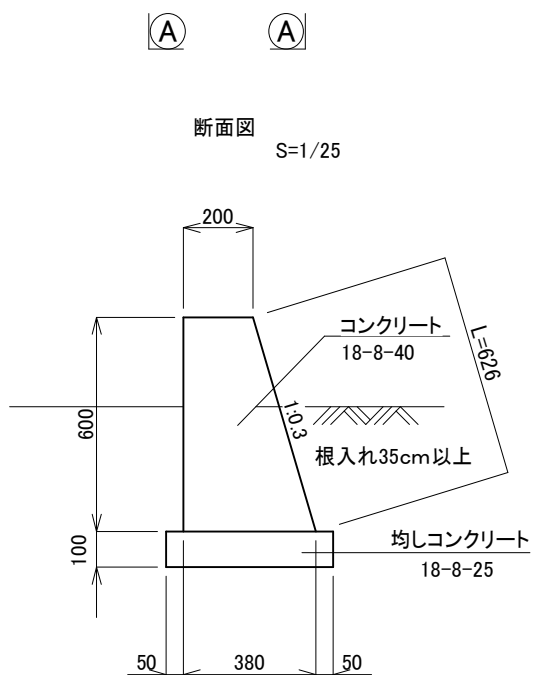
集水枥工計算書

(1基 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
PU枥300A S=1:10 300×300A 排水ドレン金具 インバートコンクリート 18-8-25 基礎コンクリート 18-8-25 基礎砕石 RC-40			
PU-3用枥 300×300A	1.0	基	1.0
基礎コンクリート 18-8-25BB	$0.62 \times 0.62 \times 0.05$ = 0.02	m ³	0.1
同上型枠	$0.05 \times 0.62 \times 4.0$ = 0.124	m ²	0.1
基礎材 (RC-40)	0.72×0.72 = 0.52	m ²	0.5
インバートコンクリート 18-8-25BB	$0.3 \times 0.3 \times 0.05$ = 0.005	m ³	0.1
グレーチング蓋 300×300用	1.0	枚	1.0
基面整正	0.72×0.72 = 0.52	m ²	0.5

擁 壁 工 計 算 書

(10 m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
			
コンクリート 18-8-40BB	$(0.20+0.38) \times 0.60 \div 2.00 \times 10.0$	$= 1.74$	m^3
型枠	$0.60 \times 10.0 + 0.626 \times 10.0$ $+ (0.20+0.38) \times 0.60 \div 2.0 \times 2.0$	$= 12.608$	m^2
均しコンクリート 18-8-BB	$0.48 \times 0.10 \times 10.0$	$= 0.48$	m^3
均しコンクリート型枠	$0.10 \times 2.0 \times 10.0$	$= 2.00$	m^2
基面整正	0.48×10.0	$= 4.80$	m^2

擁 壁 工 計 算 書

(10 m 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
断面図 S=1/25 200 10.3 L=679 コンクリート 18-8-40 650 根入れ35cm以上 100 50 395 50 均しコンクリート 18-8-25			
コンクリート 18-8-40BB	$(0.20+0.395) \times 0.65 \div 2.0 \times 10.0 = 1.934$	m ³	1.9
型枠	$(0.65+0.679) \times 10.0 + (0.20+0.395) \times 0.65 \div 2.0 \times 2.0 = 13.677$	m ²	13.7
均しコンクリート 18-8-BB	$0.495 \times 0.10 \times 10.0 = 0.495$	m ³	0.5
均しコンクリート型枠	$0.10 \times 10.0 \times 2.0 = 2.00$	m ²	2.0
基面整正	$0.495 \times 10.0 = 4.95$	m ²	5.0

鋪 裝 工 集 計 表

[illegible]

舗 装 工 計 算 書

(箇所 当り)

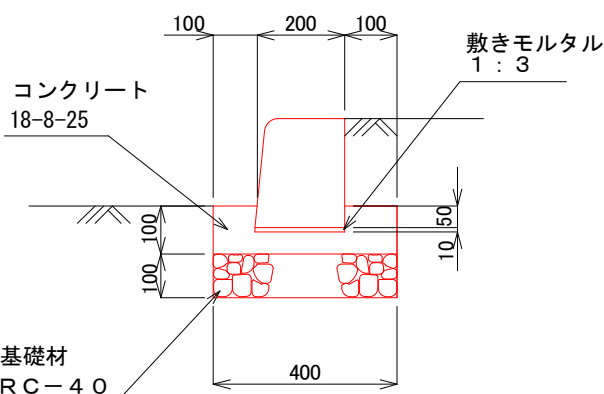
名 称	計 算 式	単位	数 量
住山団地29号線			
①舗装復旧			
アスファルト舗装	t=4cm CAD計算より = 25.0	m ²	25.0
路盤工RC-40	t=15cm = 25.0	m ²	25.0
②舗装復旧			
アスファルト舗装	t=4cm = 9.3	m ²	9.3
路盤工RC-40	t=15cm = 9.3	m ²	9.3
亀山市斎場線			
③舗装撤去・復旧			
アスファルト舗装	t=5cm = 9.3	m ²	9.3
上層路盤工M-30	t=15cm = 9.3	m ²	9.3
下層路盤工RC-40	t=15cm = 9.3	m ²	9.3
区画線工(W-150)	= 11.6	m	11.6

付 帶 工 工 集 計 表

[illegible]

縁石工計算書

(10m 当り)

名 称	計 算 式		単位	数 量	
歩車道境界ブロック 片面B種	縁石工 S=1:10 片面歩車道境界ブロック B種 				
	歩車道境界ブロック 片面B種	$10.0 \div 0.60$	= 16.50	個	16.5
	敷モルタル 1:3	$0.2 \times 0.01 \times 10.0$	= 0.02	m ³	0.1
	基礎コンクリート 18-8-25BB	$(0.40 \times 0.10 - 0.20 \times 0.06) \times 10.0$	= 0.28	m ³	0.3
	基礎コンクリート型枠	$0.10 \times 10.0 \times 2.0$	= 2.00	m ²	2.0
	基礎材 (RC-40)	0.40×10.0	= 4.00	m ²	4.0
	基面整正	0.40×10.0	= 4.00	m ²	4.0

[illegible]

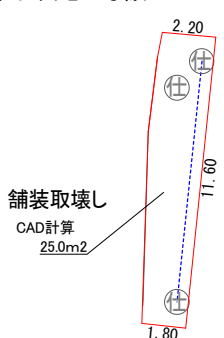
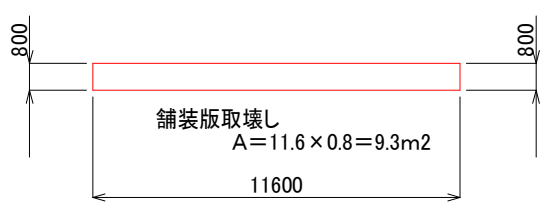
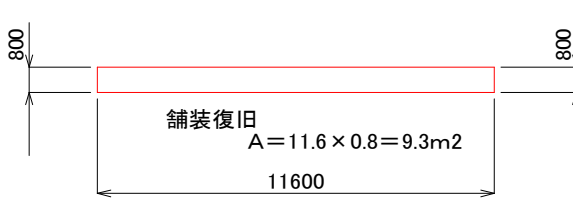
[illegible]

構造物撤去工集計表

[illegible]

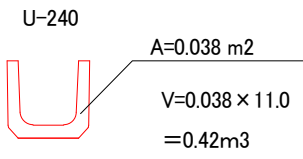
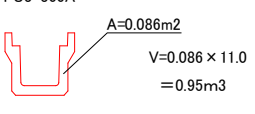
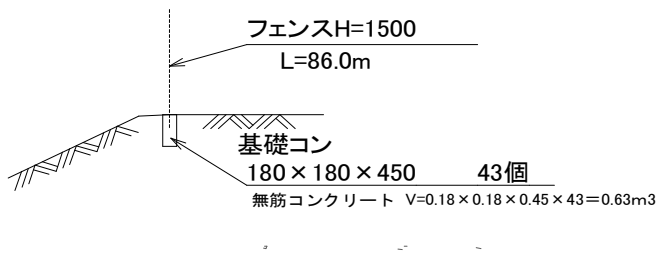
構造物撤去工計算書

(一式 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
	撤去工①(住山団地29号線)  舗装版切断 (t=4cm) $L=2.2+11.6+1.8=15.6\text{m}$ 舗装取壊し CAD計算 25.0m^2 殻運搬処理 $V=25.0 \times 0.04=1.00\text{m}^3$		
	撤去工②(住山団地29号線)  舗装版取壊し $A=11.6 \times 0.8=9.3\text{m}^2$ 舗装版切断 (t=4cm) $L=0.8+11.6+0.8=13.2\text{m}$ 殻運搬処理 $V=9.3 \times 0.04=0.37\text{m}^3$		
	撤去工③(亀山市斎場線)  舗装復旧 $A=11.6 \times 0.8=9.3\text{m}^2$ 舗装版切断 (t=5cm) $L=0.8+11.6+0.8=13.2\text{m}$ 殻運搬処理 表層 再生密粒度アスコン(13) t=50 $V=9.3 \times 0.05=0.47\text{m}^3$		

構造物撤去工計算書

(一式 当り)

名 称	計 算 式	単位	数 量
U-240	撤去工②(住山団地29号線)  U-240 A=0.038 m² V=0.038 × 11.0 =0.42m³ L=11.0m = 0.42	m ³	0.4
PU3-300A	撤去工③(亀山市斎場線)  PU3-300A A=0.086m² V=0.086 × 11.0 =0.95m³ L=11.0m = 0.95	m ³	1.0
フェンス	撤去工④(亀山市斎場線)  フェンスH=1500 L=86.0m 基礎コン 180×180×450 43個 無筋コンクリート V=0.18×0.18×0.45×43=0.63m³ H=1500 = 86.0 基礎コン(180×180×450) 2.0mピッチ N=86.0÷2.0 = 43 = 0.63	m 個 m ³	86.0 0.6

各種計算書

カッター汚泥量算出表

・発生汚泥量									
アスファルト舗装版厚	係数				舗装厚				合計
	0.023	m3/m2	×		0.04 m	×	切断延長	=	
							28.8 m	=	0.03 m3
0.05 m3									
アスファルト舗装版厚	係数				舗装厚				
	0.023	m3/m2	×		0.05 m	×	切断延長	=	
							13.2 m	=	0.02 m3