

道路側溝工

第1工区 町道第3311号路線、109号路線

道路側溝工(町道第3311号路線、109号路線)

集 計 表								
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量			摘要
							合計	
本体工	土工	床掘り		m ³	197.0	—	197	
		埋戻し	RC-40	m ³	44.8	—	44	
		作業残土 処理		m ³	197.0	—	197	
		床付け		m ²	115.1	—	115	
	排水工	可変側溝	400×600	m	48.5	—	48	
			400×600 斜角調整用	m	1.6	—	1.6	
			400×700	m	30.4	—	30	
			400×800	m	19.2	—	19	
			400×900	m	14.0	—	14	
			400×1000	m	34.1	—	34	
			400×1100	m	16.0	—	16	
			500×600	m	5.9	—	5.9	
		横断側溝	400×900	m	3.1	—	3.1	
			500×600	m	6.5	—	6.5	
		インバート コンクリート	18-8-25	m ³	8.2	—	8	
		集水桝	A 500×500×850	箇所	1	—	1	
			B 500×500×1100	箇所	1	—	1	
			C 500×500×1150	箇所	1	—	1	
			D 600×600×800	箇所	1	—	1	
			E 600×600×850	箇所	2	—	2	
		コンクリート 基礎	18-8-25	m ³	5.71	—	5	
		型枠		m ²	17.92	—	17	
		基礎碎石	RC-40 t=10cm	m ²	115.2	—	115	
	撤去工	道路側溝	U300×300	m	6.10	—	6	
		横断側溝	U300×300	m	7.90	—	7	
		排水管	VUφ200	m	118.80	—	118	
			VUφ250	m	43.60	—	43	

[illegible][illegible]

土 量 集 計 表

種 別	規格	数 量	単位	床掘 (m^3)	埋戻し (m^3)	残土 (m^3)	床均し (m^2)	備考
路面排水 可変勾配	400×600	48.5	m	8.19 39.69	1.53 7.41	8.19 39.69	6.00 29.08	
	斜角調整用 400×600	1.6	m	8.19 1.28	1.53 0.24	8.19 1.28	6.00 0.94	
	400×700	30.4	m	9.09 27.65	1.83 5.57	9.09 27.65	6.00 18.25	
	400×800	19.2	m	9.99 19.16	2.13 4.09	9.99 19.16	6.00 11.51	
	400×900	14.0	m	10.89 15.25	2.43 3.40	10.89 15.25	6.00 8.40	
	400×1000	34.1	m	11.79 40.18	2.73 9.30	11.79 40.18	6.00 20.45	
	400×1100	16.0	m	12.69 20.30	3.03 4.85	12.69 20.30	6.00 9.60	
	500×600	5.9	m	9.65 5.70	1.64 0.97	9.65 5.70	7.20 4.26	
横断側溝	400×900	3.1	m	14.52 4.52	4.86 1.51	14.52 4.52	7.00 2.18	
	500×600	6.5	m	12.87 8.33	3.45 2.23	12.87 8.33	8.20 5.31	
側溝柵 集水柵	500×500 H=850	1	基	1.98 1.98	0.73 0.73	1.98 1.98	0.77 0.77	
	500×500 H=1100	1	基	2.47 2.47	1.06 1.06	2.47 2.47	0.77 0.77	
	500×500 H=1150	1	基	2.56 2.56	1.12 1.12	2.56 2.56	0.77 0.77	
	600×600 H=800	1	基	2.12 2.12	0.72 0.72	2.12 2.12	0.95 0.95	
	600×600 H=850	2	基	2.91 5.82	0.79 1.58	2.91 5.82	0.95 1.90	
撤去工 既設長尺側溝	U300×300	6.1	m	0.00	0.00	0.00		
既設長尺側溝 横断用	U300×300	7.9	m	0.00	0.00	0.00		
撤去工 暗渠管	Vuφ200	118.8	m	0.00	0.00	0.00		
	Vuφ250	43.6	m	0.00	0.00	0.00		
合計				197.01	44.78	197.01	115.14	

数 量 計 算 書

種 別	細 目	計 算 式	数 量
可変勾配側溝	400×600	L= 20.00 + 28.46	48.5 m
	斜角調整用 400×600	L= 1.56	1.6 m
	400×700	L= 22.42 + 8.00	30.4 m
	400×800	L= 9.18 + 10.00	19.2 m
	400×900	L= 2.00 + 12.00	14.0 m
	400×1000	L= 21.58 + 12.50	34.1 m
	400×1100	L= 16.00	16.0 m
	小計		163.7 m
	500×600	L= 5.91	5.9 m
横断側溝	400×900	L= 3.11	3.1 m
	500×600	L= 2.93 + 3.54	6.5 m
集水枳	A 500×500×850	N= 1	1 箇所
	B 500×500×1100	N= 1	1 箇所
	C 500×500×1150	N= 1	1 箇所
	D 600×600×800	N= 1	1 箇所
	E 600×600×850	N= 2	2 箇所
基礎コンクリート	18-8-25	V= 48.5 × 0.03 + 1.6 × 0.03	
		+ 30.4 × 0.03 + 19.2 × 0.03 + 14.0 × 0.03	
		+ 34.1 × 0.03 + 16.0 × 0.03 + 5.9 × 0.04	
		+ 3.1 × 0.04 + 6.5 × 0.04	
		+ 1 × 0.03 + 1 × 0.03 + 1 × 0.03	
		+ 1 × 0.04 + 2 × 0.04	5.7 m ³
型枠		A= 48.5 × 0.10 + 1.6 × 0.10	
		+ 30.4 × 0.10 + 19.2 × 0.10 + 14.0 × 0.10	
		+ 34.1 × 0.10 + 16.0 × 0.10 + 5.9 × 0.10	
		+ 3.1 × 0.10 + 6.5 × 0.10	17.9 m ²
基礎碎石	RC-40 t=10cm	A= 48.5 × 0.60 + 1.6 × 0.65	
		+ 30.4 × 0.60 + 19.2 × 0.60 + 14.0 × 0.60	
		+ 34.1 × 0.60 + 16.0 × 0.60 + 5.9 × 0.72	
		+ 3.1 × 0.70 + 6.5 × 0.82	
		+ 1 × 0.77 + 1 × 0.77 + 1 × 0.77	
		+ 1 × 0.95 + 2 × 0.95	115.2 m ²

数量計算書

[illegible]

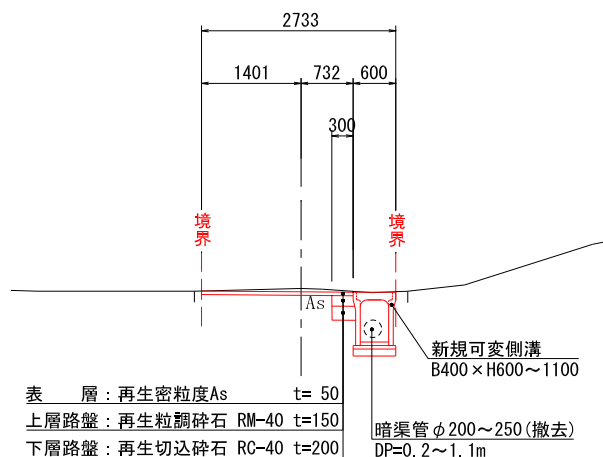
インバートコンクリート計算書

種別	距 離	内空幅	インバートコンクリート高	平均高	コンクリート体積	摘要
可変勾配側溝						
400 × 600	0.000		0.090	—	—	NO. 8+17.572
	4.000	0.400	0.124	0.107	0.171	NO. 9+1.572
	0.000		0.124	—	—	NO. 9+1.572
	16.000	0.400	0.058	0.091	0.582	NO. 9+17.572
400 × 700	0.000		0.158	—	—	NO. 9+17.572
	22.420	0.400	0.066	0.112	1.004	NO. 11
400 × 800	0.000		0.166	—	—	NO. 11
	9.180	0.400	0.062	0.114	0.419	NO. 11+9.185
400 × 900	2.000		0.162	—	—	NO. 11+9.185
	2.000	0.400	0.139	0.151	0.121	NO. 11+11.185
400 × 900	0.000		0.119	—	—	NO. 11+11.985
	3.110	0.400	0.080	0.100	0.124	NO. 11+15.119
400 × 1,000	0.000		0.160	—	—	NO. 11+15.919
	4.000	0.400	0.077	0.119	0.190	NO. 11+19.919
	0.000		0.077	—	—	NO. 11+19.919
	17.580	0.400	0.051	0.064	0.450	NO. 12+17.5
400 × 1,100	0.000		0.151	—	—	NO. 12+17.5
	12.000	0.400	0.133	0.142	0.682	NO. 13+9.5
	0.000		0.133	—	—	NO. 13+9.5
	4.000	0.400	0.165	0.149	0.238	NO. 13+13.5
400 × 1,000	0.000		0.065	—	—	NO. 13+13.5
	12.500	0.400	0.164	0.115	0.575	NO. 14+6.0
400 × 900	0.000		0.064	—	—	NO. 14+6.0
	12.000	0.400	0.159	0.112	0.538	NO. 14+18.0
400 × 800	0.000		0.059	—	—	NO. 14+18.0
	10.000	0.400	0.169	0.114	0.456	NO. 15+8.0

インバートコンクリート計算書

[illegible]

可變側溝 400×600



10.0m当り

種 別	規 格	算 式	数 量
可変勾配側溝	400×600	10 ÷ 2 =	5.0 本
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	4 本 × 2 枚 =	8.0 枚
グレーチング [※] 蓋	T-25 細目 ノンスリップ [※]	1 本 × 2 枚 =	2.0 枚
基礎コンクリート	18-8-25	0.60 × 0.05 × 10.0 =	0.30 m ³
型枠		0.05 × 2 × 10.0 =	1.00 m ²
基礎砕石	RC-40 t=10cm	0.60 × 10.0 =	6.00 m ²
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		(0.900 × 0.910) × 10.0 =	8.19 m ³
埋戻し	再生切込砕石 RC-40	(0.300 × 0.510) × 10.0 =	1.53 m ³
残土		8.19 =	8.19 m ³
床均し		0.6 × 10.0 =	6.00 m ²
舗装復旧		0.3 × 10.0 =	3.00 m ²

単位数量計算書

可変側溝 400×700

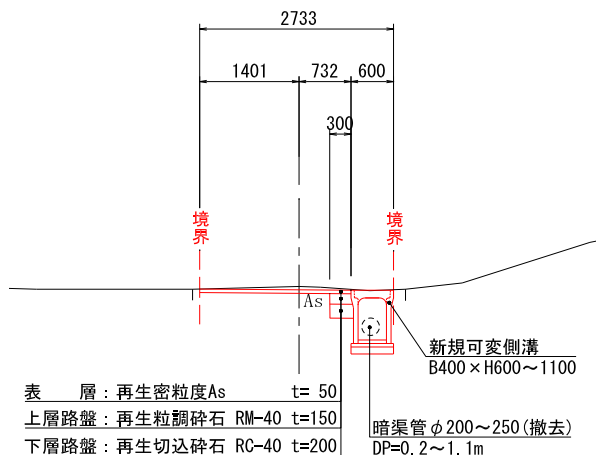
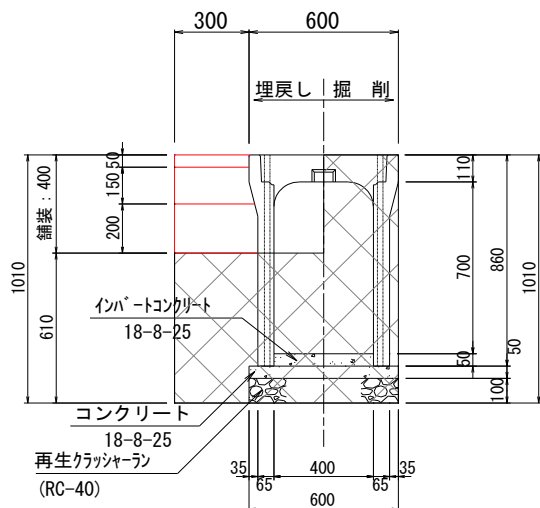


表 層：再生密粒度As t= 50
上層路盤：再生粒調碎石 RM-40 t=150
下層路盤：再生切込碎石 RC-40 t=200

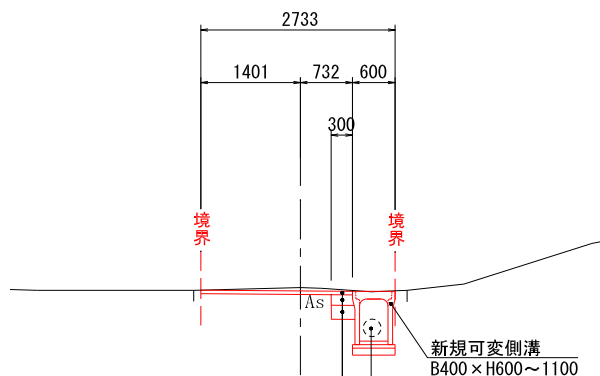
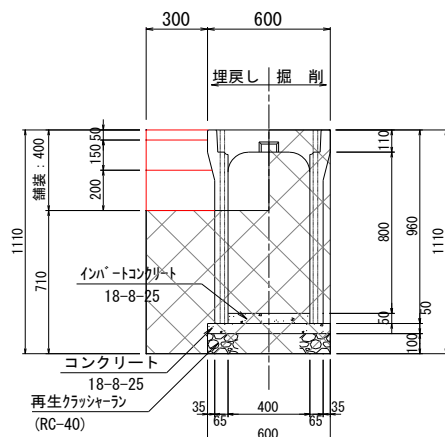
新規可変側溝
B400×H600～1100
暗渠管φ200～250(撤去)
DP=0.2～1.1m

10.0m当り

種 別	規 格	算 式	数 量
可変勾配側溝	400×700	10 ÷ 2 =	5.0 本
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	4 本 × 2 枚 =	8.0 枚
グレーチング 蓋	T-25 細目 ノンスリップ	1 本 × 2 枚 =	2.0 枚
基礎コンクリート	18-8-25	0.60 × 0.05 × 10.0 =	0.30 m ³
型枠		0.05 × 2 × 10.0 =	1.00 m ²
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.60 × 10.0 =	6.00 m ²
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		(0.900 × 1.010) × 10.0 =	9.09 m ³
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	(0.300 × 0.610) × 10.0 =	1.83 m ³
残土		9.09 =	9.09 m ³
床均し		0.6 × 10.0 =	6.00 m ²
舗装復旧		0.3 × 10.0 =	3.00 m ²

単位数量計算書

可変側溝 400×800



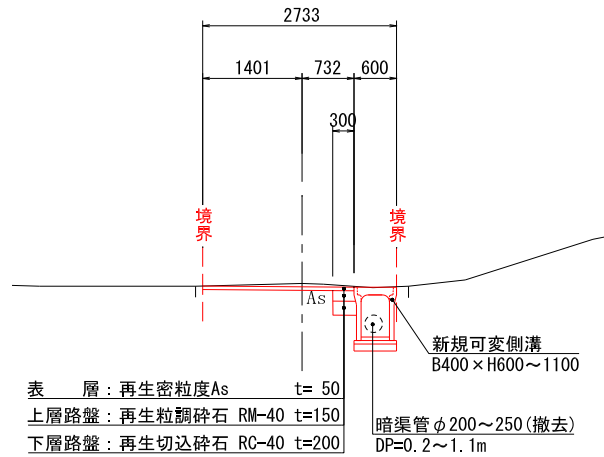
表層: 再生密粒度As t= 50
上層路盤: 再生粒調碎石 RM-40 t=150
下層路盤: 再生切込碎石 RC-40 t=200

暗渠管φ200～250(撤去)
DP=0.2～1.1m

10.0m当り

種 別	規 格	算 式	数 量
可変勾配側溝	400×800	10 ÷ 2 =	本 5.0
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	4 本 × 2 枚 =	枚 8.0
グレーチング 蓋	T-25 細目ノンスリップ	1 本 × 2 枚 =	枚 2.0
基礎コンクリート	18-8-25	0.60 × 0.05 × 10.0 =	m ³ 0.30
型枠		0.05 × 2 × 10.0 =	m ² 1.00
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.60 × 10.0 =	m ² 6.00
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		(0.900 × 1.110) × 10.0 =	m ³ 9.99
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	(0.300 × 0.710) × 10.0 =	m ³ 2.13
残土		9.99 =	m ³ 9.99
床均し		0.6 × 10.0 =	m ² 6.00
舗装復旧		0.3 × 10.0 =	m ² 3.00

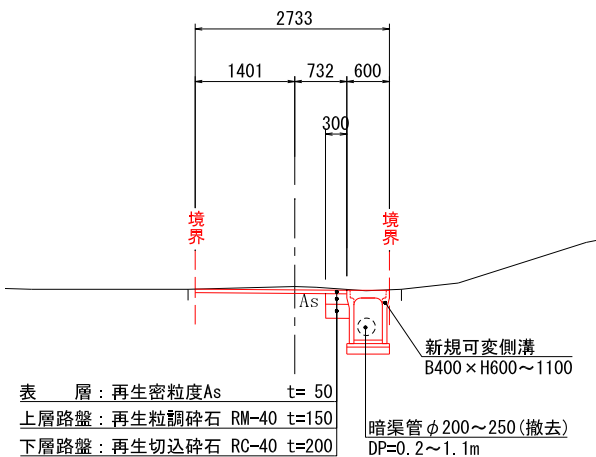
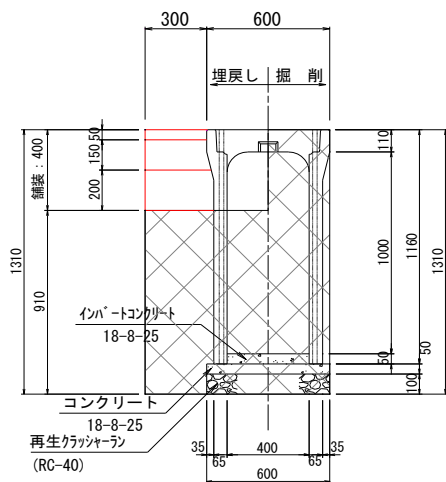
可変側溝	400×900
------	---------



種 別	規 格	算 式	数 量
可変勾配側溝	400×900	$10 \div 2 =$	本 5.0
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	$4 \text{ 本} \times 2 \text{ 枚} =$	枚 8.0
グレーチング 蓋	T-25 細目ノンスリップ	$1 \text{ 本} \times 2 \text{ 枚} =$	枚 2.0
基礎コンクリート	18-8-25	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	m ³ 0.30
型枠		$0.05 \times 2 \times 10.0 =$	m ² 1.00
基礎砕石	RC-40 t=10cm	$0.60 \times 10.0 =$	m ² 6.00
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		$(0.900 \times 1.210) \times 10.0 =$	m ³ 10.89
埋戻し	再生切込砕石 RC-40	$(0.300 \times 0.810) \times 10.0 =$	m ³ 2.43
残土		$10.89 =$	m ³ 10.89
床均し		$0.6 \times 10.0 =$	m ² 6.00
舗装復旧		$0.3 \times 10.0 =$	m ² 3.00

単位数量計算書

可変側溝 400×1000



10.0m当り

種別	規格	算式	数量
可変勾配側溝	400×1000	10 ÷ 2 =	5.0 本
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	4 本 × 2 枚 =	8.0 枚
グレーチング蓋	T-25 細目ノンスリップ	1 本 × 2 枚 =	2.0 枚
基礎コンクリート	18-8-25	0.60 × 0.05 × 10.0 =	0.30 m ³
型枠		0.05 × 2 × 10.0 =	1.00 m ²
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.60 × 10.0 =	6.00 m ²
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		(0.900 × 1.310) × 10.0 =	11.79 m ³
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	(0.300 × 0.910) × 10.0 =	2.73 m ³
残土		11.79 =	11.79 m ³
床均し		0.6 × 10.0 =	6.00 m ²
舗装復旧		0.3 × 10.0 =	3.00 m ²

単位数量計算書

可変側溝 400×1100

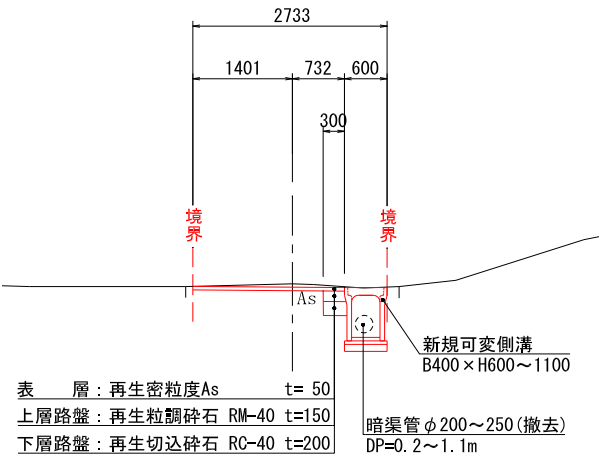
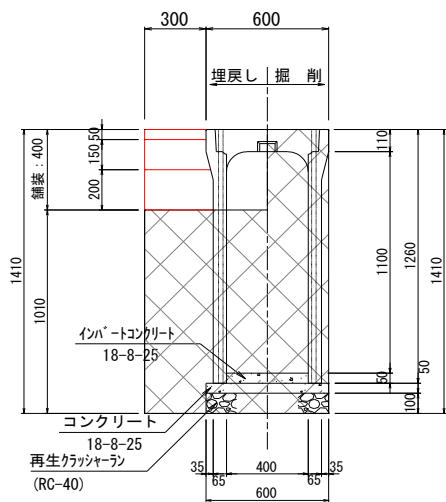


表 層：再生密粒度As t= 50
上層路盤：再生粒調碎石 RM-40 t=150
下層路盤：再生切込碎石 RC-40 t=200

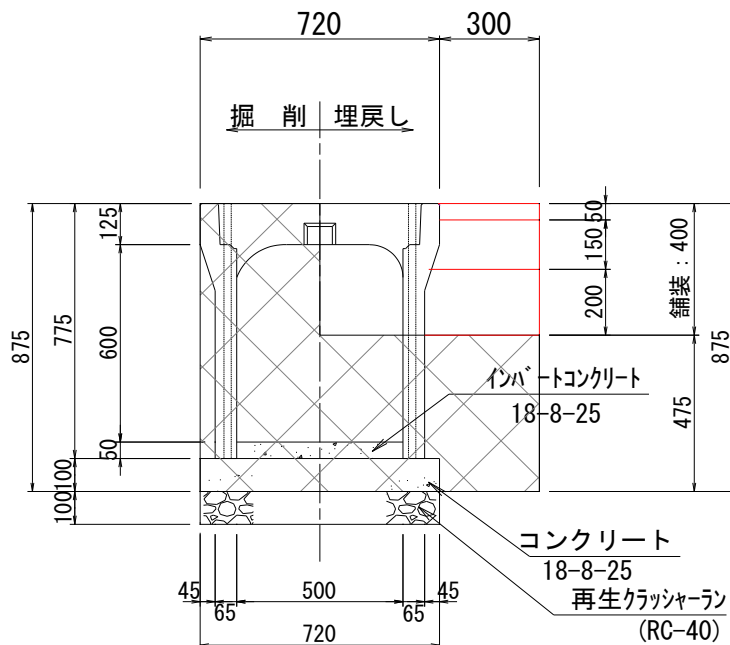
新規可変側溝
B400×H600～1100
暗渠管φ200～250(撤去)
DP=0.2～1.1m

10.0m当り

種 別	規 格	算 式	数 量
可変勾配側溝	400×1100	10 ÷ 2 =	5.0 本
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	4 本 × 2 枚 =	8.0 枚
グレーチング 蓋	T-25 細目 ノンスリップ	1 本 × 2 枚 =	2.0 枚
基礎コンクリート	18-8-25	0.60 × 0.05 × 10.0 =	0.30 m ³
型枠		0.05 × 2 × 10.0 =	1.00 m ²
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.60 × 10.0 =	6.00 m ²
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		(0.900 × 1.410) × 10.0 =	12.69 m ³
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	(0.300 × 1.010) × 10.0 =	3.03 m ³
残土		12.69 =	12.69 m ³
床均し		0.6 × 10.0 =	6.00 m ²
舗装復旧		0.3 × 10.0 =	3.00 m ²

単 位 数 量 計 算 書

可変側溝 500×600

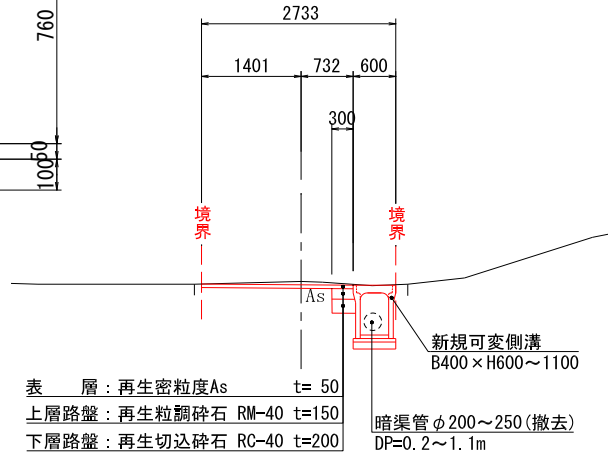
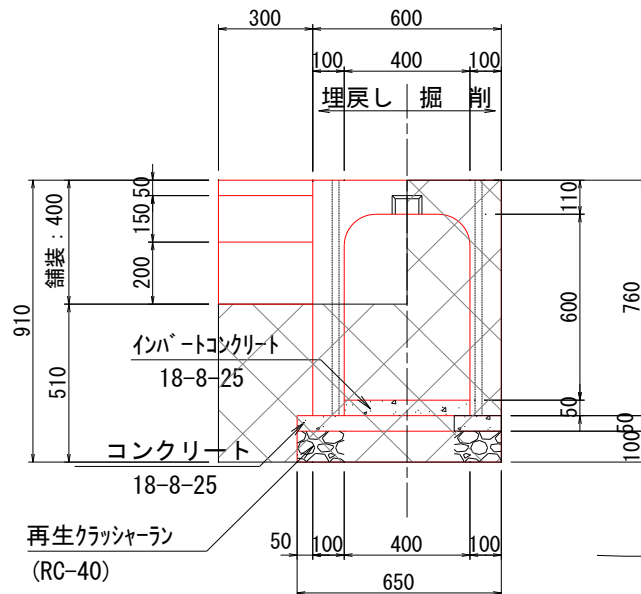


10.0m当り

種 別	規 格	算 式	数 量
可変勾配側溝	500×600	10 ÷ 2 =	5.0 本
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	4 本 × 2 枚 =	8.0 枚
グレーチング 蓋	T-25 細目 ノンスリップ	1 本 × 2 枚 =	2.0 枚
コンクリート	18-8-25	0.72 × 0.05 × 10.0 =	0.36 m ³
型枠		0.05 × 2 × 10.0 =	1.00 m ²
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.72 × 10.0 =	7.20 m ²
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		(1.02 × 0.875 + 0.72 × 0.10) × 10.0 =	9.65
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	((0.30 + 0.045) × 0.475) × 10.0 =	1.64 m ³
残土		9.65 =	9.65 m ³
床均し		0.72 × 10.0 =	7.20 m ²
舗装復旧		0.3 × 10.0 =	3.00 m ²

単位数量計算書

可変側溝 400×600(斜角調整用)



表層: 再生密粒度As t= 50
上層路盤: 再生粒調碎石 RM-40 t=150
下層路盤: 再生切込碎石 RC-40 t=200

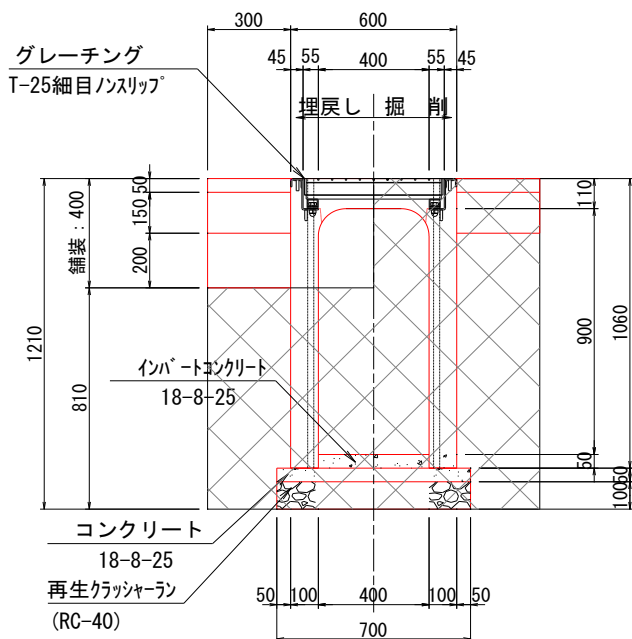
新規可変側溝
B400×H600~1100
暗渠管φ200~250(撤去)
DP=0.2~1.1m

10.0m当り

種 別	規 格	算 式	数 量
可変勾配側溝	400×600	10 ÷ 2 =	5.0 本
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	4 本 × 2 枚 =	8.0 枚
グレーチング 蓋	T-25 細目 ノンスリップ	1 本 × 2 枚 =	2.0 枚
基礎コンクリート	18-8-25	0.65 × 0.05 × 10.0 =	0.33 m ³
型枠		0.05 × 2 × 10.0 =	1.00 m ²
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.65 × 10.0 =	6.50 m ²
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		(0.900 × 0.910) × 10.0 =	8.19 m ³
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	(0.30 × 0.510) × 10.0 =	1.53 m ³
残土		8.19 =	8.19 m ³
床均し		0.6 × 10.0 =	6.00 m ²
舗装復旧		0.3 × 10.0 =	3.00 m ²

単位数計算書

可変側溝(横断用 400×900)

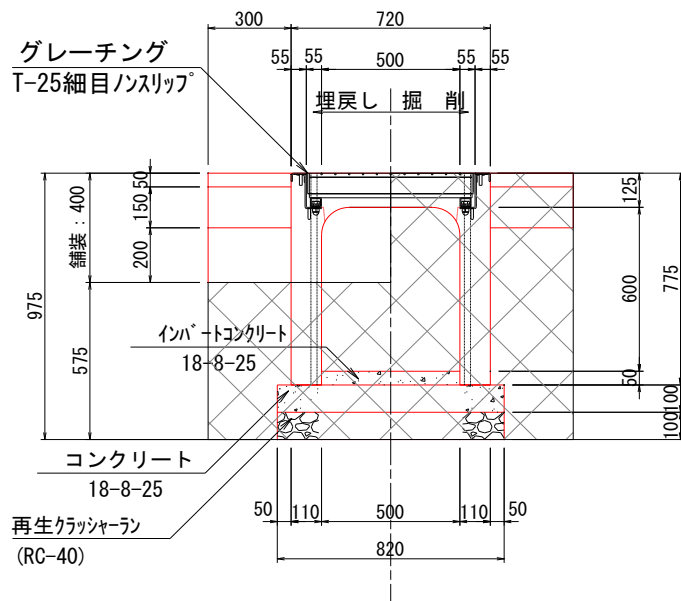


10.0m当り

種 別	規 格	算 式	数 量
可変勾配側溝	横断用 400×900	$10 \div 2$	本 5.0
コンクリート蓋	T-25 L=0.5		枚 0.0
グレーチング 蓋	T-25 (L=1.0) 細目 ノンスリップ	$10 \div 2$	枚 5.0
基礎コンクリート	18-8-25	$0.70 \times 0.05 \times 10.0$	m ³ 0.35
型枠		$0.05 \times 2 \times 10.0$	m ² 1.00
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.70×10.0	m ² 7.00
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		$(1.200 \times 1.210) \times 10.0$	m ³ 14.52
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	$(0.30 \times 0.810) \times 2 \times 10.0$	m ³ 4.86
残土		14.52	m ³ 14.52
床均し		0.7×10.0	m ² 7.00
舗装復旧		$0.30 \times 2 \times 10.0$	m ² 6.00

単位数量計算書

可変側溝(横断用 500×600)



10.0m当り

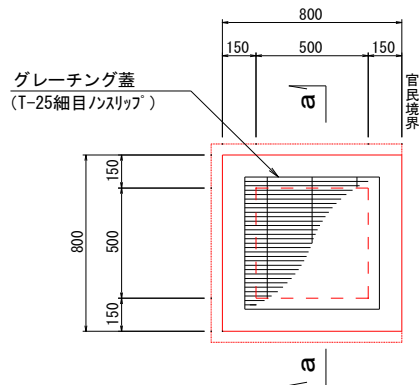
種 別	規 格	算 式	数 量
横断側溝	横断用 500×600	10 ÷ 2 =	本 5.0
コンクリート蓋	T-25 L=0.5	=	枚 0.0
グレーチング 蓋	T-25 (L=1.0) 細目ノンスリップ	10 ÷ 2 =	枚 5.0
基礎コンクリート	18-8-25	0.82 × 0.05 × 10.0 =	m ³ 0.41
型枠		0.05 × 2 × 10.0 =	m ² 1.00
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.82 × 10.0 =	m ² 8.20
調整コンクリート	18-8-25	別途計算	
土工			
床掘り		(1.320 × 0.975) × 10.0 =	m ³ 12.87
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	(0.30 × 0.575) × 2 × 10.0 =	m ³ 3.45
残土		12.87 =	m ³ 12.87
床均し		0.82 × 10.0 =	m ² 8.20
舗装復旧		0.30 × 2 × 10.0 =	m ² 6.00

単位数量計算書

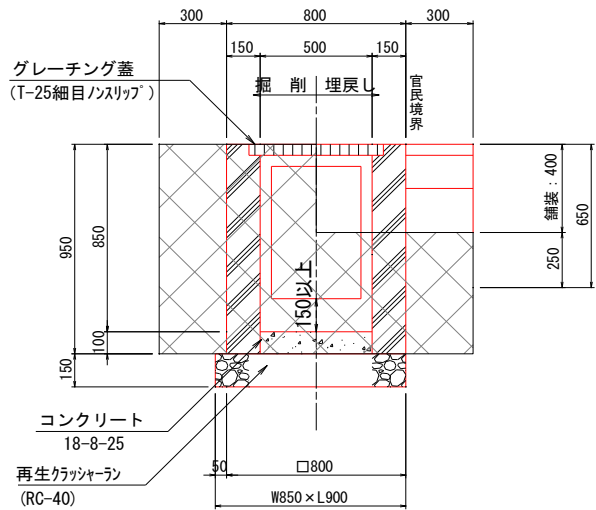
集水桝A (□500×500×850)

略 図

平面図



a-a断面図



1箇所当り

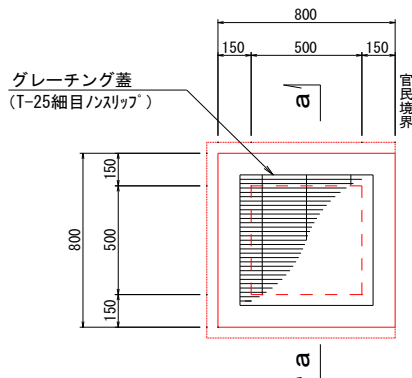
種 別	規 格	算 式	数 量
集水桝	500×500×850		箇所 1
グレーチング 蓋	T-25, 細目		枚 1
コンクリート	18-8-25	敷コンクリート $0.50 \times 0.50 \times 0.10$	= 0.03
			m ³ 0.03
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.85×0.90	= m ² 0.77
土工			
床掘り	普通土	$1.400 \times 1.400 \times 0.950 + 0.850 \times 0.90 \times 0.15$	= m ³ 1.98
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	$(1.400 \times 1.400 - 0.80 \times 0.80) \times 0.55$	= m ³ 0.73
残土		1.98	= m ³ 1.98
床均し		0.85×0.90	= m ² 0.77
舗装復旧		0.30×1.400	= m ² 0.42

単位数量計算書

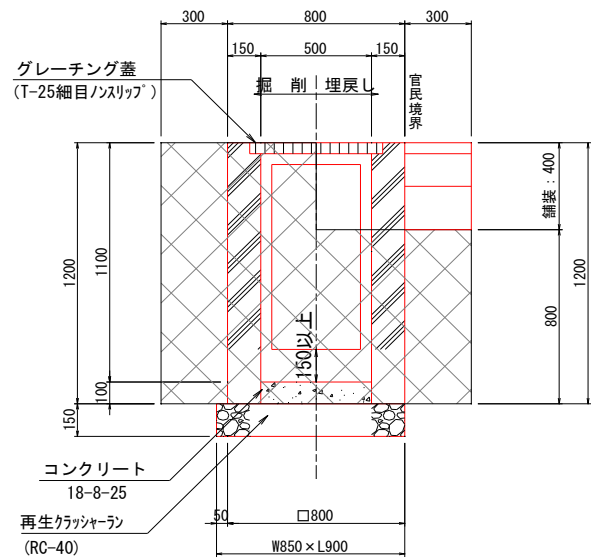
集水桝B (□500×500×1100)

略 図

平面図



a-a断面図



1箇所当り

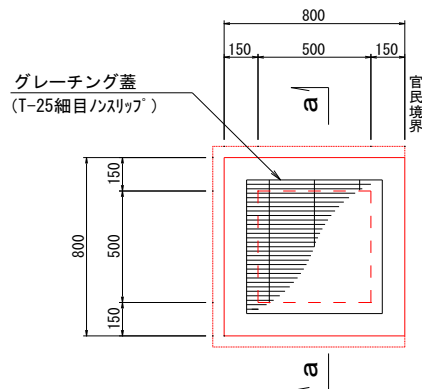
種 別	規 格	算 式	数 量
集水桝	500×500×1100		箇所 1
グレーチング 蓋	T-25, 細目		枚 1
コンクリート	18-8-25	敷コンクリート $0.50 \times 0.50 \times 0.10$	= 0.03
			m ³ 0.03
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.85×0.90	= m ² 0.77
土工			
床掘り	普通土	$1.400 \times 1.400 \times 1.200 + 0.850 \times 0.90 \times 0.15$	= m ³ 2.47
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	$(1.400 \times 1.400 - 0.80 \times 0.80) \times 0.80$	= m ³ 1.06
残土		2.47	= m ³ 2.47
床均し		0.85×0.90	= m ² 0.77
舗装復旧		0.30×1.400	= m ² 0.42

単位数量計算書

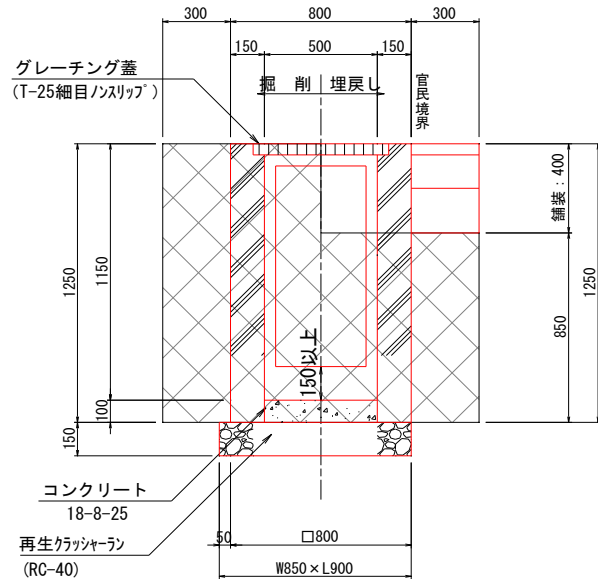
集水桝C (□500×500×1150)

略 図

平面図



a-a断面図



1箇所当り

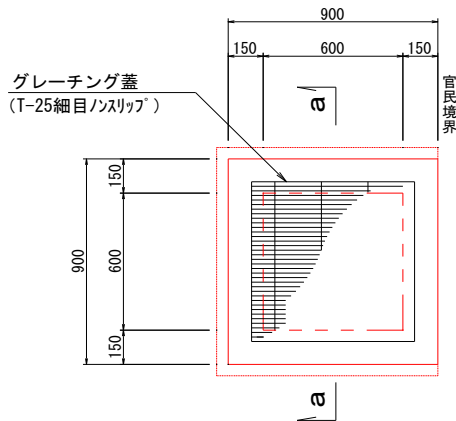
種 別	規 格	算 式	数 量
集水桝	500×500×1150		箇所 1
グレーチング 蓋	T-25, 細目		枚 1
コンクリート	18-8-25	敷コンクリート $0.50 \times 0.50 \times 0.10$	$= 0.03$
			m ³ 0.03
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.85×0.90	m ² 0.77
土工			
床掘り	普通土	$1.400 \times 1.400 \times 1.250 + 0.850 \times 0.90 \times 0.15$	m ³ 2.56
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	$(1.400 \times 1.400 - 0.80 \times 0.80) \times 0.85$	m ³ 1.12
残土		2.56	m ³ 2.56
床均し		0.85×0.90	m ² 0.77
舗装復旧		0.30×1.400	m ² 0.42

単位数量計算書

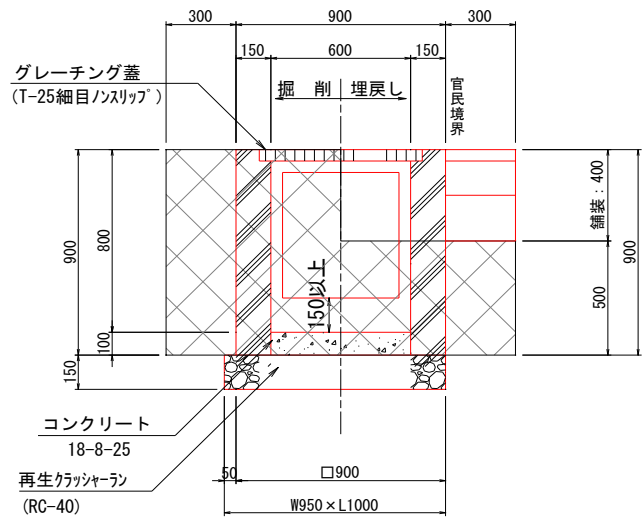
集水桝D (□600×600×800)

略 図

平面図



a-a断面図



1箇所当り

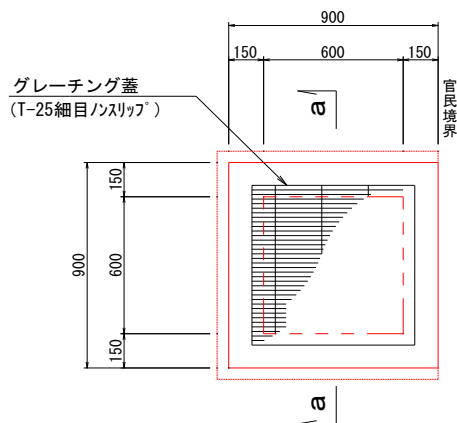
種 別	規 格	算 式	数 量
集水桝	600×600×850		箇所 1
グレーチング 蓋	T-25, 細目		枚 1
コンクリート	18-8-25	敷コンクリート $0.60 \times 0.60 \times 0.10$	= 0.04
			m ³ 0.04
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.95×1.00	= m ² 0.95
土工			
床掘り	普通土	$1.500 \times 1.500 \times 0.900 + 0.950 \times 1.00 \times 0.10$	= m ³ 2.12
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	$(1.500 \times 1.500 - 0.90 \times 0.90) \times 0.50$	= m ³ 0.72
残土		2.12	= m ³ 2.12
床均し		0.95×1.00	= m ² 0.95
舗装復旧		0.30×1.500	= m ² 0.45

単位数量計算書

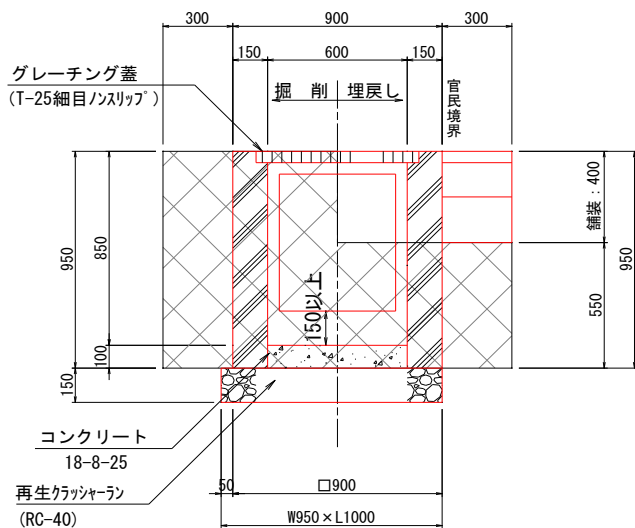
集水桝E 1, 2 (□600×600×850)

略 図

平面図



a-a断面図



1箇所当り

種 別	規 格	算 式	数 量
集水桝	600×600×850		箇所 1
グレーチング 蓋	T-25, 細目		枚 1
コンクリート	18-8-25	敷コンクリート $0.60 \times 0.60 \times 0.10$	= 0.04
			m ³ 0.04
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.95×1.00	= m ² 0.95
土工			
床掘り	普通土	$1.500 \times 1.500 \times 1.250 + 0.950 \times 1.00 \times 0.10$	= m ³ 2.91
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	$(1.500 \times 1.500 - 0.90 \times 0.90) \times 0.55$	= m ³ 0.79
残土		2.91	= m ³ 2.91
床均し		0.95×1.00	= m ² 0.95
舗装復旧		0.30×1.500	= m ² 0.45

撤去工数量計算書

撤去・復旧工	算 定 式				数 量
1) 排水施設撤去					
車道用U300×300	L=	5.50	+0.60	=	6.1 m
横断用U300×300	L=	3.30	+4.60	=	7.9 m
VUφ200	L=	16.10	+14.70 +10.30 +11.00 +27.50 +39.20	=	118.8 m
VUφ250	L=	39.20	+4.40	=	43.6 m
2) 集水桝撤去	有筋	N=	9 基	=	9 基
	集水桝A : □500×500 H=	0.40			
	集水桝B : □500×500 H=	0.50			
	集水桝C : □500×500 H=	0.65			
	集水桝C : □500×500 H=	0.65			
	集水桝D : □500×500 H=	0.70			
	集水桝E : □500×500 H=	0.75			
	集水桝E : □500×500 H=	0.75			
	集水桝F : □500×500 H=	0.90			
	集水桝G : □500×500 H=	1.00			
	平均深	0.70 m			
	A=	0.80	×0.80 -0.50 ×0.50	=	0.39
	V1=	0.39	×0.55	=	0.21
	V2=	0.80	×0.80 ×0.15	=	0.10
			小計	=	0.31
	V=	0.31	×9 基		2.8 m ³
3) 構造物取壊し工					
コンクリート有筋(側溝)	V=	1.20	+0.80	=	2.0 m ³
コンクリート有筋(桝)	V=	2.80		=	2.8 m ³
硬質塩化ビニル管	V=	4.40	+2.40	=	6.8 m ³
グレーチング	N=	9		=	9 枚
舗装版切断					
t=50	L=	97.80	+3.00 +2.70 +14.40	=	117.9 m
濁水処理	V=	(0.130	×117.9) /100	=	0.2 m ³
舗装版撤去					
t=50	A=	446.30	+8.30	=	454.6 m ²
4) 廃棄物運搬処理工					
コンクリートガラ撤去					
(有筋:側溝)	W=	3.0	+2.0	=	5.0 t
(有筋:桝)	W=	2.8	×2.50	=	7.0 t
塩ビガラ撤去	W=	5.22	+2.93	=	8.1 t
アスファルトガラ処分	V=	454.6	×0.05	=	22.7 m ³
	W=	22.7	×2.35	=	53.3 t
5) 舗装復旧工					
下層路盤					
(RC-40, t=200)	A=	59.2		=	59.2 m ²
上層路盤					
(RM-40, t=150)	A=	59.2		=	59.2 m ²
表層					
(再生密粒度As13, t=50)	A=	454.6	-	町道3311号線側溝延長 163.7	側溝幅 ×0.60 = 356.4
		356.40	-	町道109号線側溝延長 14.4	側溝幅 ×0.60
					347.8 m ²

道路側溝工

第 1 工区 町道第8号線 横断工

町道第8号線 横断工

集 計 表								
工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量			摘 要
							合 計	
本体工	排水土工	床掘り		m ³	11.0	—	11	
		埋戻し	RC-40	m ³	3.2	—	3	
		作業残土 処理		m ³	11.0	—	11	
		床付け		m ²	19.4	—	19	
	据付工	横断管	CSB φ 150	m	19.6	—	19	
			VU φ 150	m	0.4	—	0.4	
		横断側溝	撤去、復旧 B300 × 300	m	4.00	—	4	
		長尺U形側 溝	300 × 550	m	2.81	—	2.8	
		ラバーポー ル	撤去再設置	箇所	4	—	4	
		削孔	側溝側壁 φ 150	箇所	7	—	7	
		基礎碎石	RC-40 t=10cm	m ²	6.9	—	6	
	撤去工	舗装切断工	As t=5cm	m	47.7	—	47	
			濁水処理	m ³	0.1	—	0.1	
		舗装撤去工	舗装破碎工 As t=5cm	m ²	64.9	—	64	
	運搬工	ガラ運搬	ASガラ	t	7.6	—	7.6	64.9 × 0.05 × 2.35
	復旧工							
		舗装復旧工	再生密粒度AS t=5cm	m ²	53.6	—	54	
		上層路盤	再生粒度碎石 t=15cm	m ²	53.6	—	54	
		下層路盤	再生切込碎石 t=20cm	m ²	53.6	—	54	
		不陸整正	t=3cm 再生粒 調	m ²	53.6	—	54	
		舗装仮復旧	再生密粒度AS t=5cm	m ²	11.3	—	11	
	安全工	交通誘導員	B	人	18	—	18	6日 × 3人/日

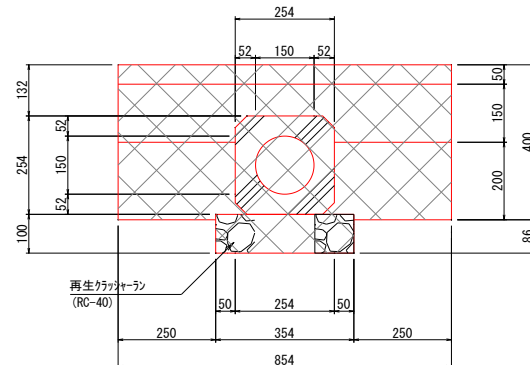
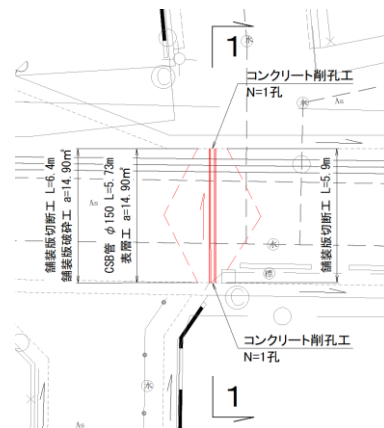
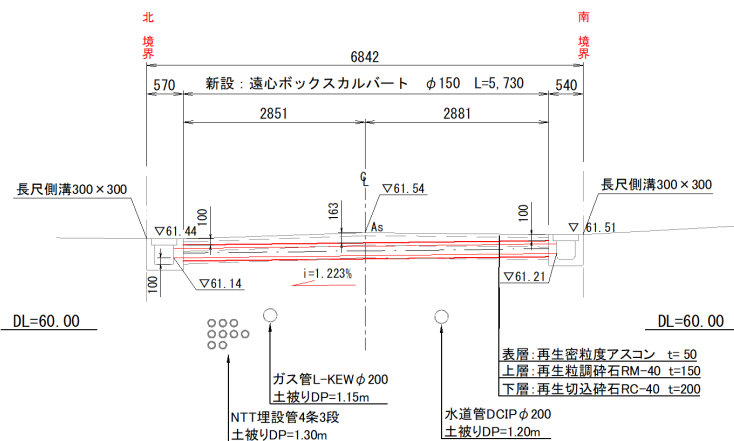
[illegible]

土 量 集 計 表
町道第8号線 横断工

種 別	規格	数 量	単位	床掘 (m³)	埋戻し (m³)	残土 (m³)	床均し (m³)	備考
横断管	横断①	1	箇所	1.89	0.00	1.89	4.89	
				1.89	0.00	1.89	4.89	
	横断②	1	箇所	0.81	0.32	0.81	0.30	
				0.81	0.32	0.81	0.30	
	横断③	1	箇所	1.78	0.00	1.78	4.78	
				1.78	0.00	1.78	4.78	
	横断④	1	箇所	6.55	2.85	6.55	9.45	
				6.55	2.85	6.55	9.45	
合計				11.03	3.17	11.03	19.42	

単位数量計算書

横断① CSB φ150



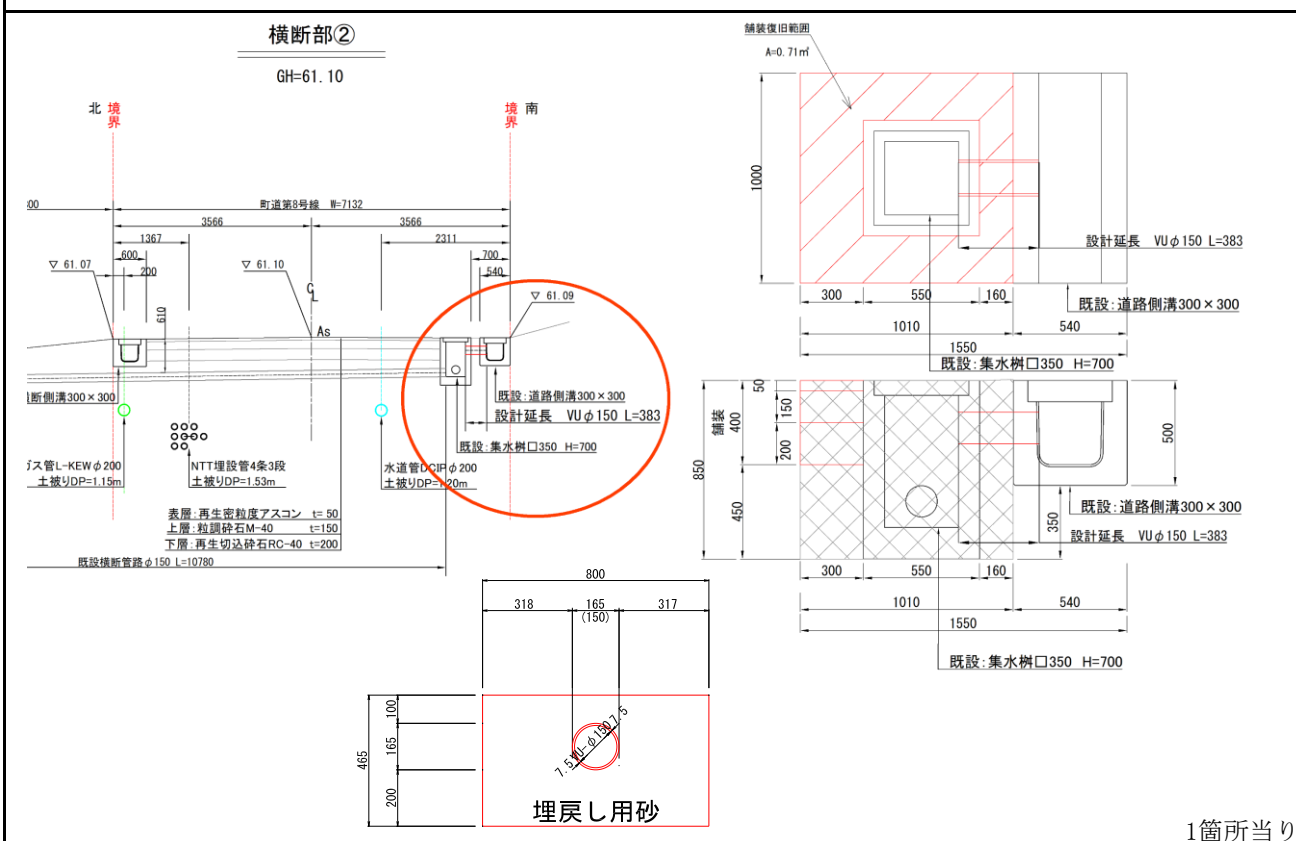
1箇所当り

$$\begin{aligned} \text{平均土被り} &= (0.100 + 0.163) / 2 \\ &= 0.132 \end{aligned}$$

種 別	規 格	算 式	数 量
横断暗渠	CSB φ150	5.73	m = 5.7
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.354 × 5.73	m ² = 2.03
削孔（側溝側壁）	φ150	2	箇所 = 2
土工			
床掘り		(0.854 × 0.350 + 0.354 × 0.086) × 5.73	m ³ = 1.89
埋戻し		0.00	m ³ = 0.00
残土		1.89	m ³ = 1.89
床均し		0.854 × 5.73	m ² = 4.89
舗装取壊	AS舗装 t=50mm	14.90	m ² = 14.90
舗装切断	AS舗装 t=50mm	6.40 + 5.90	m = 12.30
舗装復旧		14.90	m ² = 14.90

単位数計算書

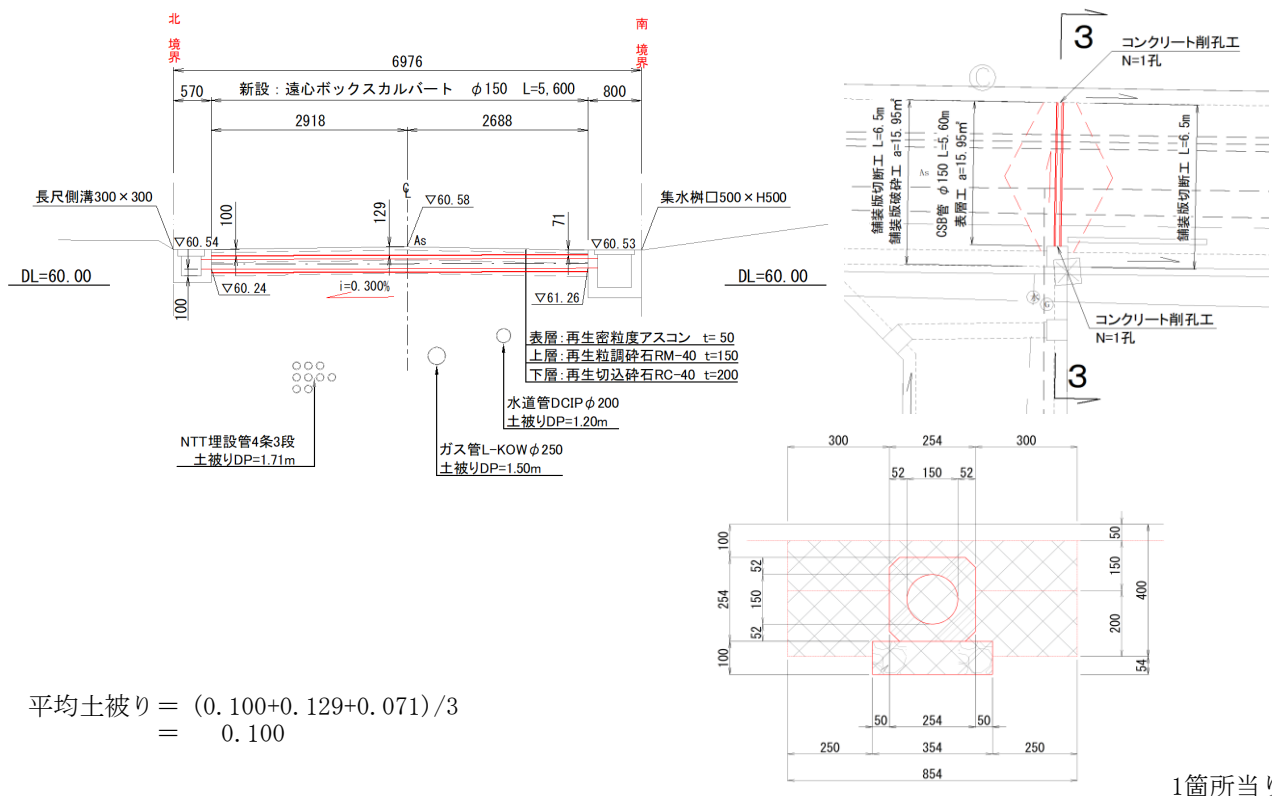
横断② VUφ150



種 別	規 格	算 式	数 量
排水管	VU φ 150	0.38	m = 0.4
削孔 (桝)	φ 150	2	箇所 = 2
土工			
床掘り		1.000 × 1.01 × 0.80	m ³ = 0.81
埋戻し	再生切込砕石 RC-40	0.710 × 0.45	m ³ = 0.32
残土		0.81	m ³ = 0.81
床均し		0.800 × 0.38	m ² = 0.30
舗装取壊	AS舗装 t=50mm	0.71	m ² = 0.71
舗装切断	AS舗装 t=50mm	1.00 × 2 + 1.01 × 2	m = 4.02
舗装復旧		0.71	m ² = 0.71

単位数量計算書

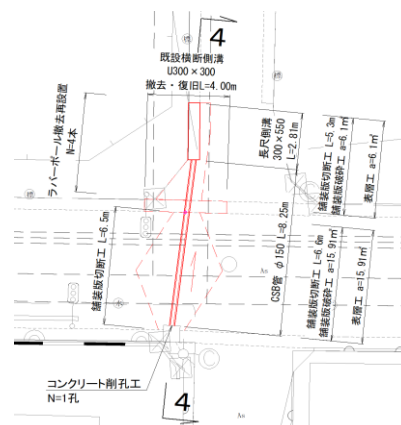
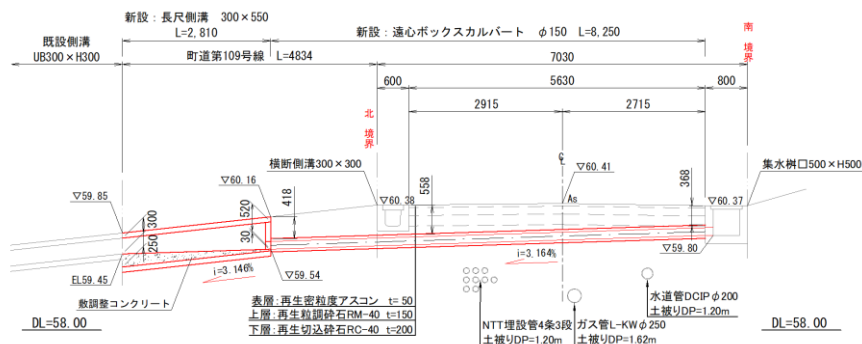
横断③ CSB φ 150



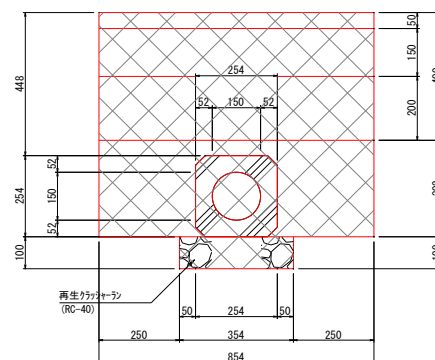
種 別	規 格	算 式	数 量
横断暗渠	CSB φ 150	5.6	= 5.6 m
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.354 × 5.60	= 1.98 m ²
削孔（側溝側壁）	φ 150	2	= 箇所 2
土工			
床掘り		(0.854 × 0.350 + 0.354 × 0.054) × 5.60	= 1.78 m ³
埋戻し		0.00	= 0.00 m ³
残土		1.78	= 1.78 m ³
床均し		0.854 × 5.60	= 4.78 m ²
舗装取壊	AS舗装 t=50mm	15.95	= 15.95 m ²
舗装切断	AS舗装 t=50mm	6.50 + 6.50	= 13.00 m
舗装復旧		15.95	= 15.95 m ²

単位数量計算書

横断④ CSB φ 150



$$\begin{aligned} \text{平均土被り} &= (0.418 + 0.558 + 0.368) / 3 \\ &= 0.448 \end{aligned}$$



1箇所当り

種 別	規 格	算 式	数 量
横断暗渠	CSB φ 150	8.25	m = 8.3
長尺U形側溝	300×550	2.81	m = 2.8
ラバーボール 撤去再設置		4	箇所 = 4
基礎碎石	RC-40 t=10cm	0.354 × 8.25	m ² = 2.92
削孔 (側溝側壁)	φ 150	1	箇所 = 1
側溝 撤去復旧	横断側溝 U300×300	4.00	m = 4.0
土工			
床掘り		$(0.854 \times 0.652 + 0.354 \times 0.100) \times (8.25 + 2.81)$	m ³ = 6.55
埋戻し	再生切込碎石 RC-40	$(0.854 \times 0.302) \times (8.25 + 2.81)$	m ³ = 2.85
残土		6.55	m ³ = 6.55
床均し		$0.854 \times (8.25 + 2.81)$	m ² = 9.45
舗装取壊	AS舗装 t=50mm	15.91 + 6.10	m ² = 22.01
舗装切断	AS舗装 t=50mm	6.50 + 6.60 + 5.30	m = 18.40
舗装復旧		15.91 + 6.10	m ² = 22.01