

1. 総 括 表

数量総括表

レベル2 (工種)	レベル3 (種別)	レベル4 (細別)	レベル5 (規格)	単位	計算数量	設計数量	備考
2. 土工	掘削工						
		掘削 (土砂)	片切部	m3	106.4	100	
	路床盛土工						
		路床 (流用土)	W<1.0	m3	2.7	2	
	路肩盛土						
		路肩 (流用土)		m3	1.5	1	
	残土処理工						
		土砂		m3	123.4	120	106.4-(2.7+1.5)/0.9+21.7
	作業土工						
		床堀					
			土砂	m3	68.6	68	
		埋戻し					
			D	m3	42.3	42	
		残土					
			土砂	m3	21.7	21	
基面整正							
			m2	46.4	46		
3. 法面工	植生法面工						
		種子吹付け		m2	77.6	77	
		種子散布		m2	11.1	11	

数量総括表

レベル2 (工種)	レベル3 (種別)	レベル4 (細別)	レベル5 (規格)	単位	計算数量	設計数量	備考
4. 排水構造物工							
	蓋付側溝工	300×400~800		m	38.3	38	
		300×500~800		"	9.7	9	
		300×300~500		"	55.3	55	
		300×300~600		"	51.0	51	
		300×300		"	21.8	21	
	Co蓋	300用	300用, L=500	枚	117.6	118	
	グレーチング蓋	T-25 (細目)	300用, L=1000	枚	11.0	11	
	側溝工	200×200		m	0.9	0.9	
	好溝工	300×250		m	2.5	2	
	好排水工	300×150		m	5.8	5	
	管渠工	コンクリート台付管D300		m	5.2	5	
	VP管	φ150		m	1.9	1	
	"	φ300		"	1.8	1	
	HP管	φ600		"	4.8	4	
	集水柵	500×500×700		"	1.0	1	
	"	500×500×1000		"	1.0	1	

数量総括表

レベル2 (工種)	レベル3 (種別)	レベル4 (細別)	レベル5 (規格)	単位	計算数量	設計数量	備考
5. アスファルト舗装工							
	表層	再生密粒度アスコン t=4cm	1.4m≦W≦3.0m	m2	311.7	310	
	上層路盤	粒調碎石RM-30 t=8cm		m2	313.5	310	
	下層路盤	再生クラッシュランRC-40 t=9cm		m2	316.9	310	
6. 構造物撤去工	コンクリート	無筋		m3	2.6	2	
	コンクリート	鉄筋		m3	0.5	0.5	
	石積	石積		m3	5.5	5.5	
	アスファルト舗装	t=4cm		m2	201.1	200	
				m3	8.0	8	
	アスファルト舗装切断	t=4cm		m	10.8	10	
	石積み復旧	控え35cm		m2	2.3	2	

2. 土

工

本線

作業土工数量計算書

測点	距離 (m)	右側						備考
		床堀			埋戻し			
		面積 (m ²)	平均 (m ²)	立積 (m ³)	面積 (m ²)	平均 (m ²)	立積 (m ³)	
No. 0 + 16.619		0.5			0.3			BC. 1
No. 1 + 00.000	3.38	0.5	0.50	1.7	0.3	0.30	1.0	
No. 1 + 08.732	8.73	0.5	0.50	4.4	0.3	0.30	2.6	SP. 1
No. 2 + 00.845	12.11	0.5	0.50	6.1	0.3	0.30	3.6	EC. 1
No. 3 + 19.000		1.7			1.0			BC. 2使用
No. 4 + 00.000	1.00	1.7	1.70	1.7	1.0	1.00	1.0	BC. 2使用
No. 4 + 01.523	1.52	1.7	1.70	2.6	1.0	1.00	1.5	BC. 2
No. 4 + 09.334	7.81	3.9	2.80	21.9	2.6	1.80	14.1	SP. 2
No. 4 + 13.630	4.30	3.9	3.90	16.8	2.6	2.60	11.2	SP. 2使用
4 + 15.500		3.9			1.5			EC. 2使用
No. 4 + 17.144	1.64	3.9	3.90	6.4	1.5	1.50	2.5	EC. 2
No. 5 + 00.000	2.86	1.6	2.75	7.9	0.8	1.15	3.3	
No. 5 + 10.000	10.00	2.5	2.05	20.5	0.9	0.85	8.5	
5 + 13.744	3.74	2.1	2.80	10.5	1.8			
No. 5 + 13.744		1.8			0.9	0.90	0.0	BC. 3
6 + 00.000	6.26	3.0	2.40	15.0	2.0			
No. 6 + 00.000		1.3			0.8	0.85	0.0	
No. 6 + 03.174	3.17	1.6	1.45	4.6	1.1	0.95	3.0	SP. 3
No. 6 + 12.604	9.43	1.7	1.65	15.6	1.1	1.10	10.4	EC. 3
No. 6 + 15.400	2.80	1.7	1.70	4.8	1.1	1.10	3.1	EC. 3使用
合計				12.2			7.2	

3. 法 面 工

4. 排 水 工

排水工集計表

名称	規格	細別	単位	数量	備考
作業土工					
床堀	管渠工		m3	6.7	
	集水柵工		"	9.8	
	合計		"	16.5	
埋戻し	管渠工		m3	5.1	
	集水柵工		"	8.1	
	合計		"	13.2	
残土	管渠工		m3	1.1	
	集水柵工		"	0.8	
	合計		"	1.9	
基面整正	蓋付側溝		m2	41.9	
	管渠工		"	2.3	
	集水柵工		"	2.2	
	合計		"	46.4	
蓋付側溝	300×300~800		m	38.3	
	300×500~800		"	9.7	
	300×300~500		"	55.3	
	300×300~600		"	51.0	
	300×300~300		"	21.8	
側溝	200×200		m	0.9	
行溝	300×250		m	2.5	
行排水王	300×150		m	5.8	
管渠工	コンクリート台付管 D300		m	5.2	
VP管	φ150		m	1.9	
VP管	φ300		m	1.8	
HP管	φ600		m	4.8	
集水柵	500×500×700		個	1.0	
集水柵	500×500×1000		個	1.0	

蓋付側溝工数量集計表

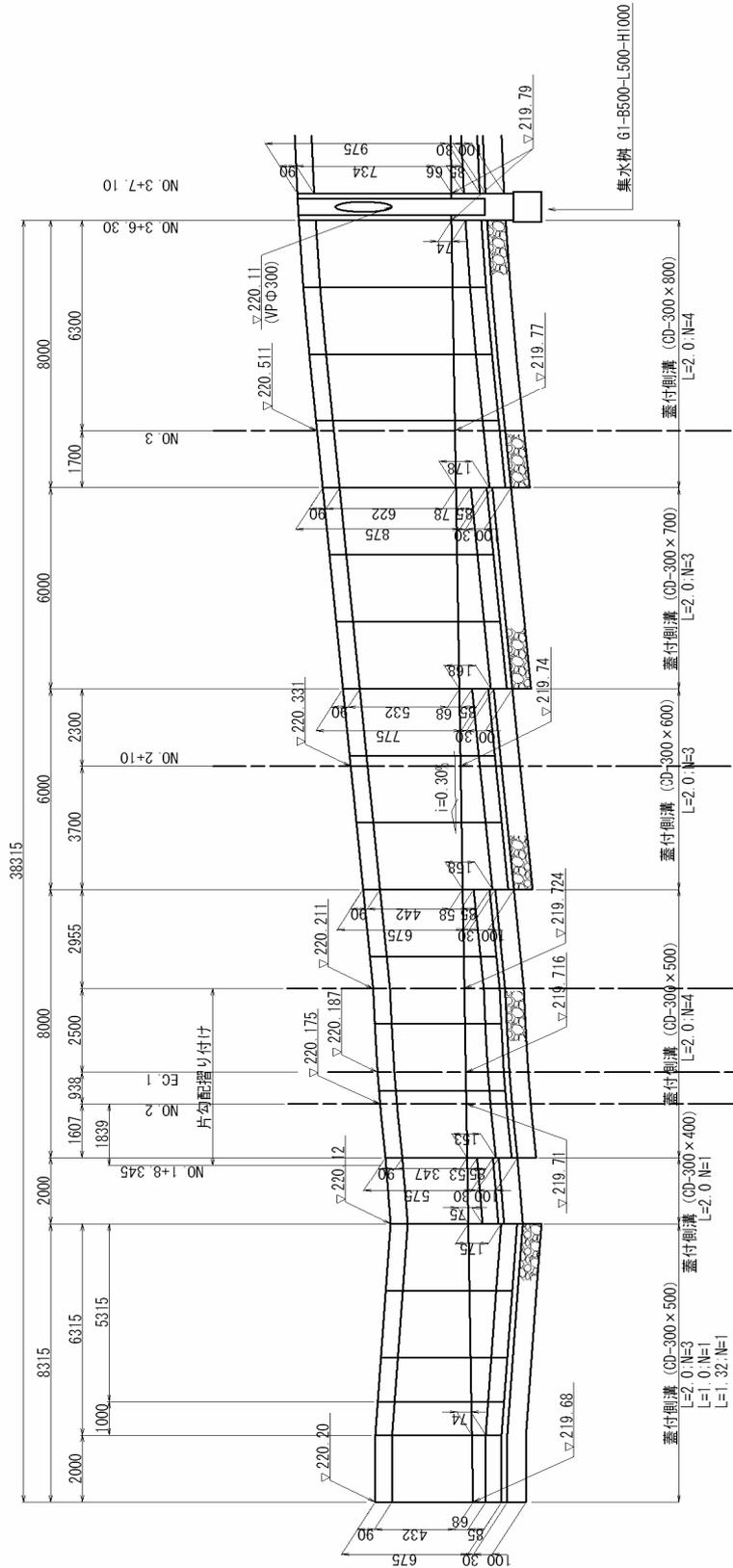
名称	規格	単位	蓋付側溝					合計	備考
			①	②	③	④	⑤		
基礎材	RC-40 t=100	m ²	23.0	5.8	33.2	30.6	13.1	41.9	
モルタル	1 : 3	m ³	0.5	0.1	0.7	0.6	0.3	0.8	
コンクリート	18-8-40	''	1.3	0.2	0.4	0.7		1.4	
コンクリート側溝蓋	B=250用 T-25	枚	54.6	19.4	110.7	102.1	43.6	117.6	
グレーチング側溝蓋	B=250用 T-25	''	11.0					11.0	
蓋付側溝	300×300×1000	個				16.0			
	300×300×1340	''			1.0				
	300×300×1800	''					1.0	1.0	
	300×300×2000	''			21.0		10.0	10.0	21.80
	300×400×1000	''				1.0			
	300×400×2000	''	1.0		4.0	2.0		1.0	2.00
	300×500×1000	''	1.0			1.0		1.0	
	300×500×1320	''	1.0					1.0	
	300×500×2000	''	7.0	2.0	2.0	4.0		7.0	16.32
	300×600×1000	''				1.0			
	300×600×2000	''	3.0	3.0		2.0		3.0	6.00
	300×700×2000	''	3.0	2.0				3.0	6.00
	300×800×1720	''		1.0				1.0	
	300×800×2000	''	4.0	4.0				8.0	17.72
基面整正		m ²	23.0	5.8	33.2	30.6	13.1	41.9	

単 位 数 量 計 算 表

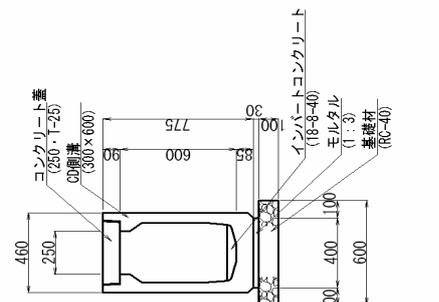
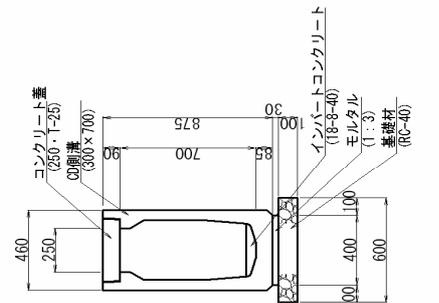
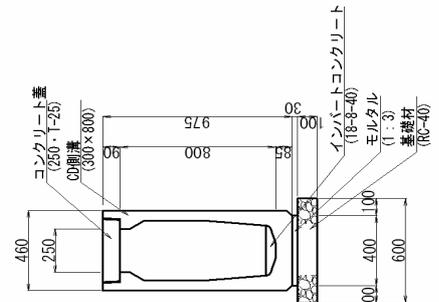
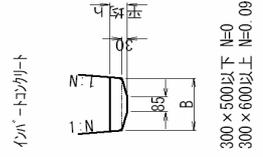
種 別 ① 蓋付側溝 300×400~800

1 式 当 り

算 出 根 拠 図



CD側溝	B
300×300	340
300×400	340
300×500	340
300×600	318
300×700	300
300×800	282



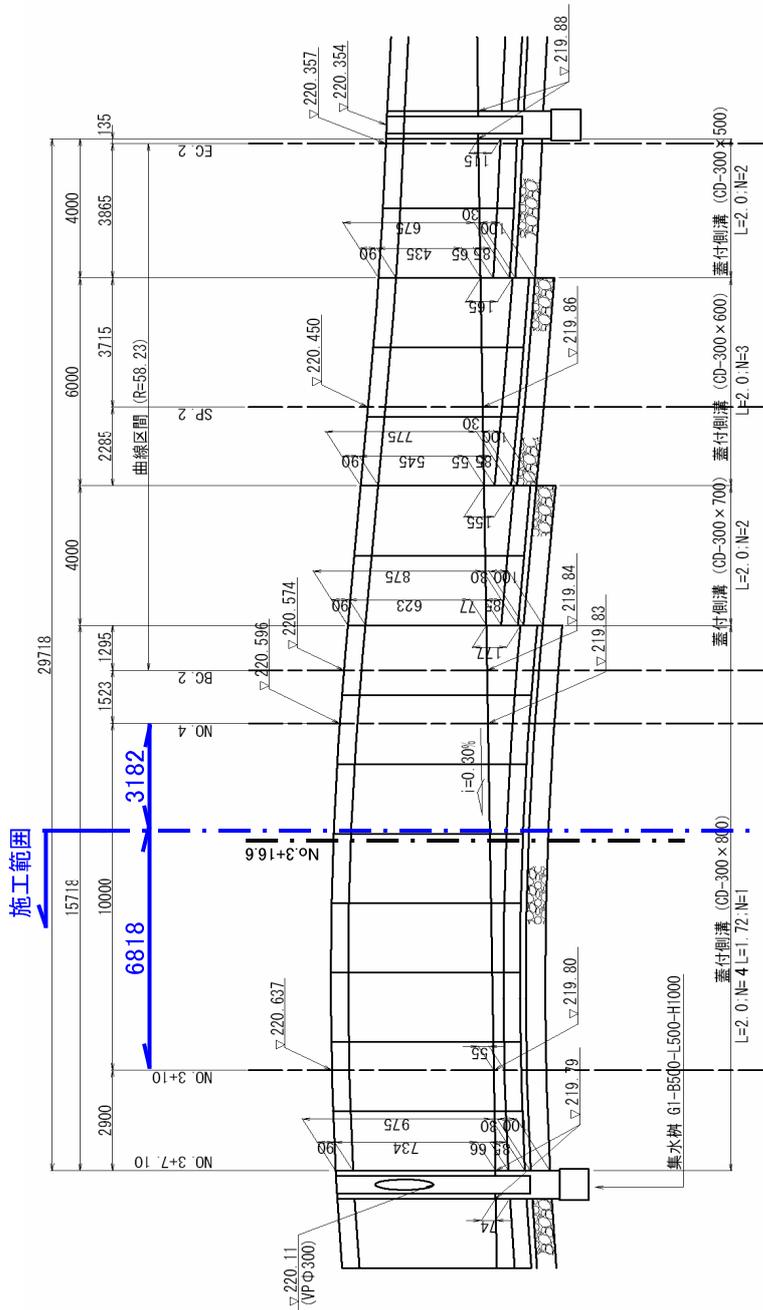
細別・規格	計 算 式	単位	数 量
基礎材 (RC-40 t=10cm)	0.600*38.315	m2	22.989
	(10m当たり)		(6.00)
モルタル (1:3)	0.400*0.030*38.315	m3	0.460
	(10m当たり)		(0.12)
コンクリート(インパ-ト) (18-8-40)			
側面積 (300×500以下)	$(0.068+0.074)/2*2.00+(0.074+0.175)/2*6.315$ $+ (0.075+0.053)/2*2.00+(0.153+0.058)/2*8.00$	m2	1.900
平均厚 (300×500以下)	1.900/18.315	m	0.104
〃 (300×600)	$(0.158+0.068)/2$	m	0.113
〃 (300×700)	$(0.168+0.078)/2$	m	0.123
〃 (300×800)	$(0.178+0.074)/2$	m	0.126
平均面積 (300×500以下)	$(0.085+0.340)/2*0.030+0.340*0.074$	m2	0.032
〃 (300×600)	$(0.085+0.318)/2*0.030+(0.318+0.333)/2*0.083$	m2	0.033
〃 (300×700)	$(0.085+0.300)/2*0.030+(0.300+0.317)/2*0.093$	m2	0.034
〃 (300×800)	$(0.085+0.282)/2*0.030+(0.282+0.299)/2*0.096$	m2	0.033
体積	$0.032*18.315+0.033*6.000+0.034*6.000+0.033*8.000$	m3	1.252
蓋付側溝蓋 コンクリート蓋(B=250用)	27.315/0.50	枚	54.6
蓋付側溝蓋 グレーチング蓋(B=250用)	11.000/1.00	枚	11.0
蓋付側溝 (300×400) 標準	L=2000	個	1.0
蓋付側溝 (300×500) 標準	L=1000	個	1.0
(300×500) 標準	L=1320	個	1.0
(300×500) 標準	L=2000	個	7.0
(300×600) 標準	L=2000	個	3.0
(300×700) 標準	L=2000	個	3.0
(300×800) 標準	L=2000	個	4.0
基面整正	0.600*38.315	m2	22.989
	(10m当たり)		(6.00)

単 位 数 量 計 算 表

種 別 ② 蓋付側溝 300×500~800

1 式 当 り

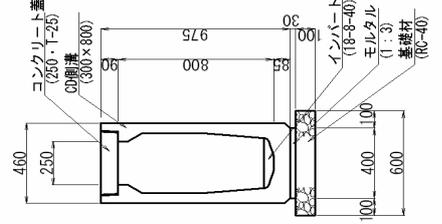
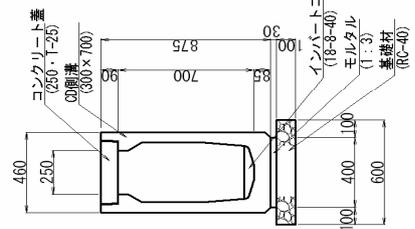
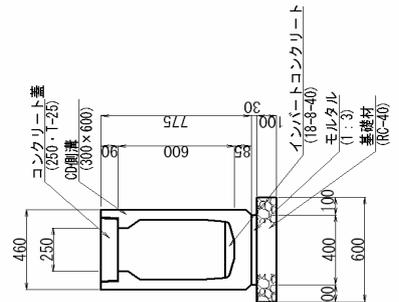
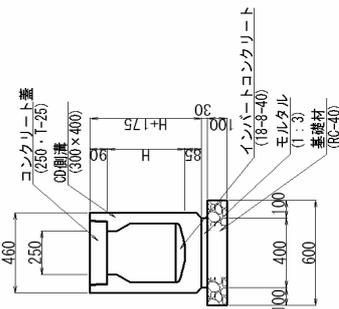
算 出 根 拠 図



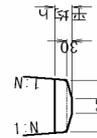
施工範囲

6818

3182



インバートコンクリート



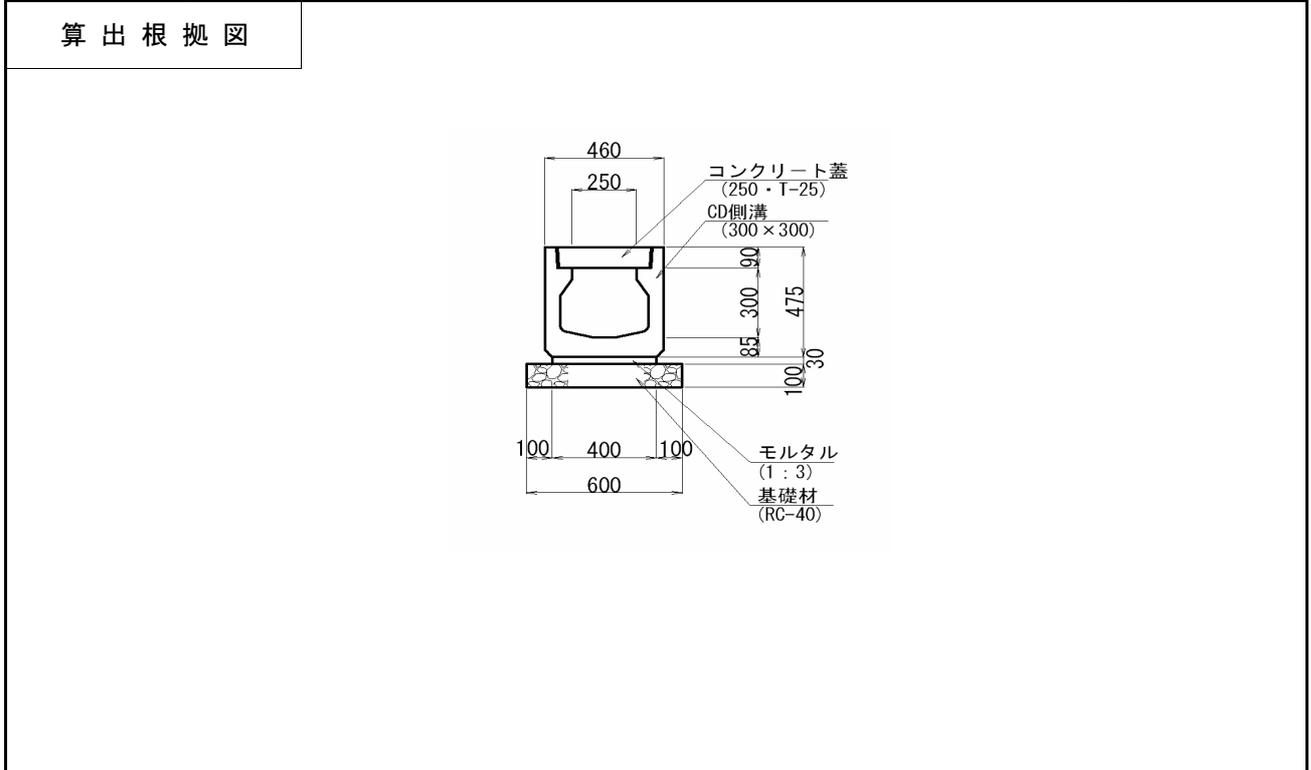
300×500以下 N=0
300×600以上 N=0.09

CD側溝	B
300×300	340
300×400	340
300×500	340
300×600	318
300×700	300
300×800	282

細別・規格	計 算 式	単 位	数 量
基礎材 (RC-40 t=10cm)	0.600*9.718	m2	5.831
	(10m当たり)		(6.00)
モルタル (1:3)	0.400*0.030*9.718	m3	0.117
	(10m当たり)		(0.12)
コンクリート(インパ-ト) (18-8-40)			
側面積 (300×800)	$(0.066+0.055)/2*2.90+(0.055+0.085)/2*6.818$	m2	0.653
平均厚 (300×800)	0.653/9.718	m	0.067
〃 (300×700)	$(0.077+0.155)/2$	m	0.116
〃 (300×600)	$(0.055+0.165)/2$	m	0.110
〃 (300×500)	$(0.065+0.115)/2$	m	0.090
平均面積 (300×800)	$(0.085+0.282)/2*0.030+(0.282+0.289)/2*0.037$	m2	0.016
〃 (300×700)	$(0.085+0.300)/2*0.030+(0.300+0.315)/2*0.086$	m2	0.032
〃 (300×600)	$(0.085+0.318)/2*0.030+(0.318+0.332)/2*0.080$	m2	0.032
〃 (300×500)	$(0.085+0.340)/2*0.030+0.340*0.060$	m2	0.027
体積	0.016*9.718	m3	0.155
	※300×800のインパ-トコンクリート全延長平均(10m当たり) $((0.016*9.718+0.033*8.0)/(9.718+8.0))*10m$	m3	0.237
蓋付側溝蓋 コンクリート蓋(B=250用)	9.718/0.50	枚	19.4
蓋付側溝 (300×500) 標準	L=2000	個	2.0
(300×600) 標準	L=2000	個	3.0
(300×700) 標準	L=2000	個	2.0
(300×800) 標準	L=1720	個	1.0
(300×800) 標準	L=2000	個	4.0
基面整正	0.600*9.718	m2	5.831
	(10m当たり)		(6.00)

単 位 数 量 計 算 表

種 別	⑤ 蓋付側溝 300×300	1式当り
-----	----------------	------



細 別 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
基礎材 (RC-40 t=10cm)	0.600*21.80	m2	13.080 (6.00)
モルタル (1:3)	0.400*0.030*21.8	m3	0.262 (0.12)
蓋付側溝蓋 コンクリート蓋 (B=250用)	コンクリート蓋 21.8/0.50	枚	43.6
蓋付側溝 (300×300) 標準	L=1800	個	1.0
〃 (300×300) 標準	L=2000	個	10.0
基面整正	0.600*21.80	m2	13.080 (6.00)

管渠工数量集計表

名称	設置 箇所	材料	本 体 工					作業土工				
			基礎材	モルタル	コンクリート台付管	VP管	VP管	HP管	床堀	埋戻し	残土	基面整正
			規格									
単位												
管渠工 D300	5.2		4.400	0.072	5.000				5.600	3.600	1.600	4.400
		m	2.3		2.6				2.9	1.9	0.8	2.3
VP管 φ150	1.9					2.000						
						0.4						
VP管 φ300	1.8	m					2.000		4.590	3.796	0.372	
							0.4		0.8	0.7	0.1	
(床掘延長) HP管 φ600	(3.0) 4.8							4.200	10.160	5.133		
		m						2.0	3.0	2.5	0.2	
合 計			2.3		2.6		0.4	2.0	6.7	5.1	1.1	2.3

集水桝工集計表

名 称	単位	個	基礎材	コンクリート	型枠	桝蓋		分水栓	備考
			RC-40	18-8-40		グレーチング蓋	縞鋼板蓋	φ150用	
			t=150			500×500用	500×500		
						T-25	t=3.2mm		
			m ²	m ³	m ²	式	式	式	
G1-500×500×500	個	1	0.8	0.3	3.2	1.0			
G1-500×500×600	"	1	0.8	0.3	3.8	1.0			
G1-500×500×700	"	1	0.8	0.3	4.2	1.0			
G1-500×500×1000	"	1	0.8	0.4	6.0	1.0			
G2-500×500×600	"	1	0.8	0.3	3.7		1	1	
合 計	個	2	1.6	0.7	10.2	2.0	0	0	

集水桝 G1-500×500×700

B1= 0.500 B2= 0.500 H= 0.700 T= 0.150
 グレチング蓋枠 (0.630 × 0.630 × 0.071)

個数 N= 1 個

名 称	算 式	1個当り	全体数量
基礎材	再生クラッシュラン RC-40 t=150 0.900 × 0.900	0.810	0.8 m ²
コンクリート	18-8-40 (1個当り) 0.800 × 0.800 × 0.850	0.544	
	控除 0.500 × 0.500 × 0.629	-0.157	
	〃 0.630 × 0.630 × 0.071	-0.028	
	小計	0.359	
	(接続水路全体控除) 〃 0.340 × 0.300 × 0.150 × 1	-0.015	
	〃 $\pi \times 0.300^2 \times 0.150 \times 1/4 \times 1$	-0.011	
	小計	-0.026	
	(1個当り平均) 差引計	0.333	0.3 m ³
型 枠	(1個当り) 0.800 × 4 × 0.850	2.720	
	0.500 × 4 × 0.779	1.558	
	小計	4.278	
	(接続水路全体) (0.300 × 2 + 0.340) × 0.150 × 1	0.141	
	控除 0.340 × 0.300 × 1 × 1	-0.102	
	〃 $\pi \times 0.300^2 \times 1/4 \times 1$	-0.071	
	小計	-0.032	
	(1個当り平均) 差引計	4.246	4.2 m ³
グレチング蓋	500×500用 T-25	1	1 式

集水桝 G1-500×500×1000

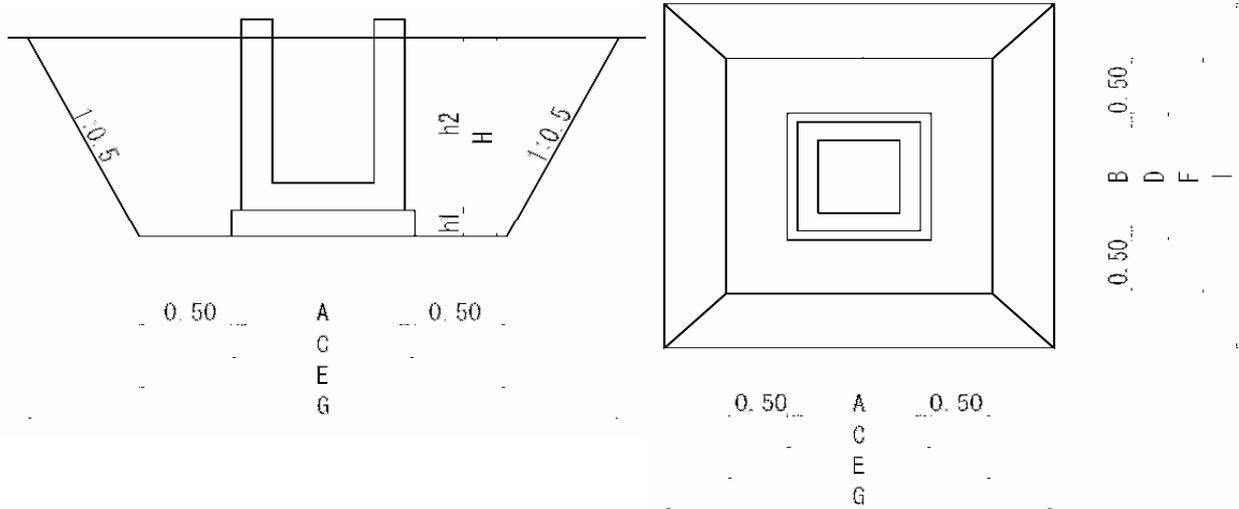
$$B1= 0.500 \quad B2= 0.500 \quad H= 1.000 \quad T= 0.150$$

$$\text{グレーチング蓋枠} (0.630 \times 0.630 \times 0.071)$$

個数 N= 1 個

名 称	算 式	1個当り	全体数量
基礎材	再生クラッシュラン RC-40 t=150 0.900 × 0.900	0.810	0.8 m ²
コンクリート	18-8-40 (1個当り) 0.800 × 0.800 × 1.150	0.736	
	控除 0.500 × 0.500 × 0.929	-0.232	
	〃 0.630 × 0.630 × 0.071	-0.028	
	小計	0.476	
	(接続水路全体控除) 〃 0.340 × 0.600 × 0.150 × 2	-0.061	
	〃 $\pi \times 0.300^2 \times 0.150 \times 1/4 \times 1$	-0.011	
	小計	-0.072	
	(1個当り平均) 差引計	0.404	0.4 m ³
型 枠	(1個当り) 0.800 × 4 × 1.150	3.680	
	0.500 × 4 × 1.079	2.158	
	小計	5.838	
	(接続水路全体) (0.300 × 2 + 0.340) × 0.150 × 3	0.423	
	控除 0.340 × 0.300 × 1 × 2	-0.204	
	〃 $\pi \times 0.300^2 \times 1/4 \times 1$	-0.071	
	小計	0.148	
	(1個当り平均) 差引計	5.986	6.0 m ³
グレーチング蓋	500×500用 T-25	1	1 式

集水桝 G1-500×500×1000 土工事

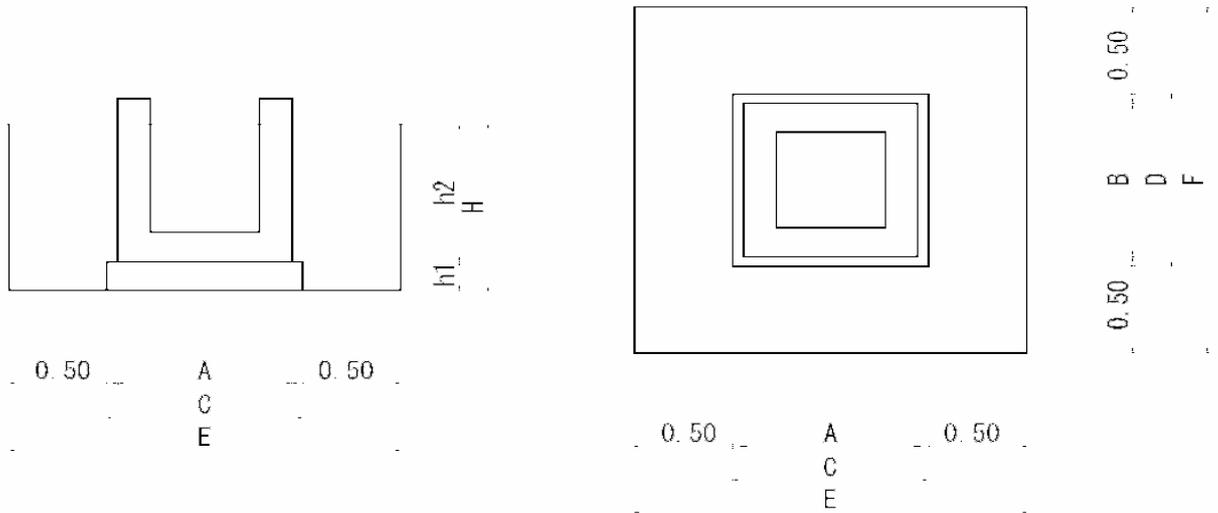


箇所数 N= 1 個

$$\begin{aligned}
 A &= 0.80 & B &= 0.80 & C &= 0.90 & D &= 0.90 & E &= 1.80 & F &= 1.80 \\
 G &= 2.89 & I &= 2.89 & H &= 1.09 & h1 &= 0.15 & h2 &= 0.94
 \end{aligned}$$

名称	規格	算式	1個当り	全体数量
床堀	土砂	$ (1.80 \times 1.80 + 2.89 \times 2.89) \times \frac{1}{2} \times 1.09 $	6.32	6.3 m ³
埋戻し	(C)	$ 6.3 - 0.90 \times 0.90 \times 0.15 - 0.80 \times 0.80 \times 0.94 $	5.60	5.6 m ³
残土		$ 6.3 - 5.6 / 0.9 $	0.10	0.1 m ³
基面整正		$ 0.90 \times 0.90 $	0.81	0.8 m ²

集水桝 G1-500×500×700 土工事



個数 n= 1

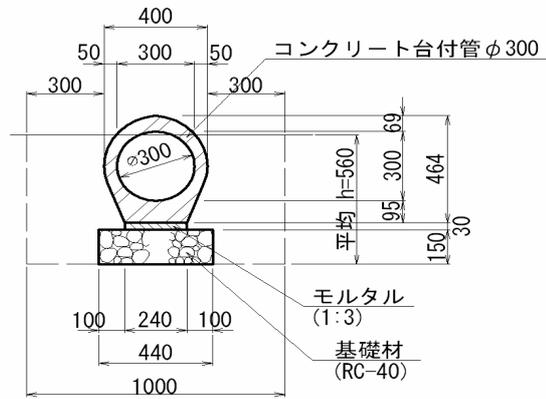
$A = 1.10$ $B = 1.10$ $C = 1.20$ $D = 1.20$ $E = 2.10$ $F = 2.10$
 $H = 0.79$ $h1 = 0.15$ $h2 = 0.64$

名称	規格	算式	1個当り	数量
床堀	土砂	$2.10 \times 2.10 \times 0.79$	3.48	3.5 m ³
埋戻し	(D)	$3.5 - 1.20 \times 1.20 \times 0.15$ $- 1.10 \times 1.10 \times 0.64$	2.49	2.5 m ³
残土		$3.5 - 2.49 \times 1.11$	0.72	0.7 m ³
基面整正		1.20×1.20	1.44	1.4 m ²

単 位 数 量 計 算 表

種 別	管渠工 D300	10m当り
-----	----------	-------

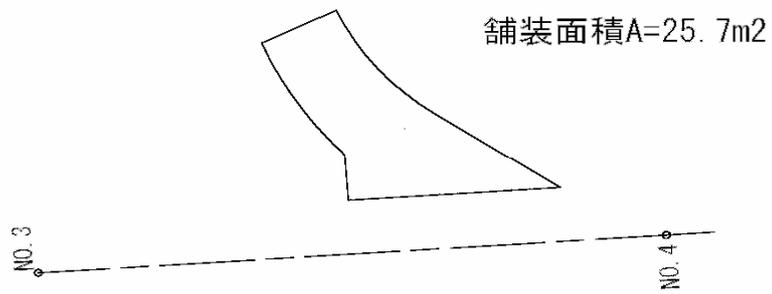
算出根拠図



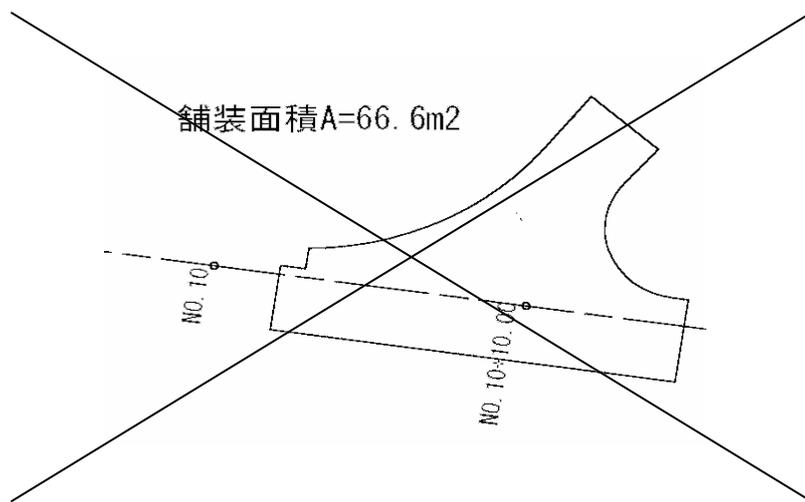
細 別 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
基礎材 (RC-40 t=15cm)	0.440×10.0	m ²	4.400
モルタル (1:3)	$0.240 \times 0.030 \times 10.0$	m ³	0.072
コンクリート台付管 (D300)	$10.0 / 2.000$	本	5.000
床堀 (土砂)	$1.00 \times 0.56 \times 10.0$	m ³	5.600
埋戻し (D)	0.36×10.0	m ³	3.600
残土	$5.60 - 3.60 / 0.9$	m ³	1.600
基面整正	0.440×10.0	m ²	4.400

5. 舖 装 工

付替支道部



終点支道部



舗装面積 $A = 25.7 + 66.6 = 92.3\text{m}^2$

本線

舗装工数量計算書

測点	距離 (m)	舗装面積						備考
		下層路盤						
		幅 (m)	平均 (m)	面積 (m ²)				
No. 0 + 00.000		3.40						
No. 0 + 15.820	15.82	3.40	3.40	53.8				
No. 0 + 15.820		3.54						
No. 0 + 16.619	0.80	3.54	3.54	2.8				BC. 1
No. 1 + 00.000	3.38	3.69	3.62	12.2				
No. 1 + 08.732	8.73	4.25	3.97	34.7				SP. 1
No. 1 + 11.290	2.56	6.92	5.59	14.3				
No. 1 + 11.290		6.77						
No. 2 + 00.845	9.56	3.08	4.93	47.1				EC. 1
No. 3 + 00.000	19.16	3.69	3.39	65.0				
No. 3 + 16.600	16.60	3.69	3.69	61.3				NO. 3
No. 3 + 19.000	2.40	3.69	3.69	8.9				
No. 3 + 19.000		3.59						
No. 4 + 01.523	2.52	3.59	3.59	9.0				BC. 2
No. 4 + 09.334	7.81	3.75	3.67	28.7				SP. 2
No. 4 + 15.500	6.17	3.75	3.75	23.1				
No. 4 + 15.500		3.58						
No. 4 + 17.144	1.64	3.58	3.58	5.9				EC. 2
No. 5 + 00.000	2.86	4.54	4.06	11.6				
No. 5 + 10.000	10.00	7.89	6.22	62.2				
No. 5 + 13.744	3.74	8.01	7.95	29.7				BC. 3
No. 6 + 00.000	6.26	6.35	7.18	44.9				
No. 6 + 03.174	3.17	5.35	5.85	18.5				SP. 3
No. 6 + 12.604	9.43	3.58	4.47	42.2				EC. 3
No. 6 + 15.400	2.80	3.58	3.58	10.0				
No. 6 + 15.400		3.69						
No. 7 + 00.000	4.60	3.69	3.69	17.0				
No. 8 + 00.000	20.00	3.69	3.69	73.8				
No. 8 + 00.000	0.00	3.69	3.69	5.0				
No. 8 + 06.000	6.00	3.04	3.37	16.3				
No. 8 + 06.000	0.00	3.04	3.04	42.0				
No. 9 + 05.000	19.00	3.07	3.06	15.3				
No. 9 + 15.000	10.00	2.85	2.96	29.6				
No. 10 + 00.000	5.00	2.63	2.74	13.7				
No. 10 + 00.000	0.00	2.63	2.63	5.5				
				25.7			25.7	(終:66.6)
合計				316.9				

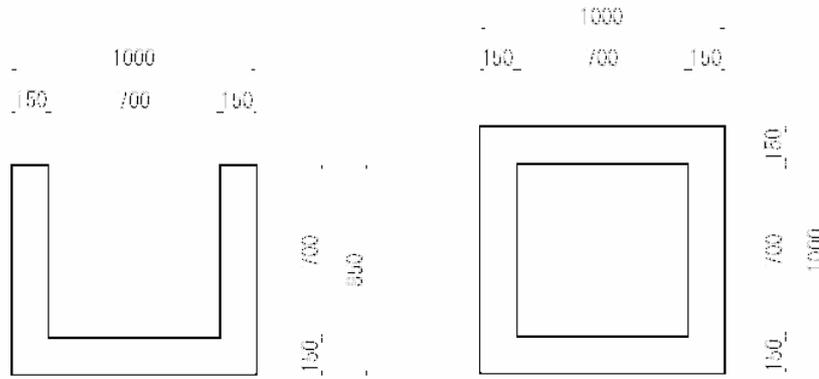
6. 撤 去 工

単位数量計算書

名称：集水桝撤去
規格：700×700×700

1個当り

略 図

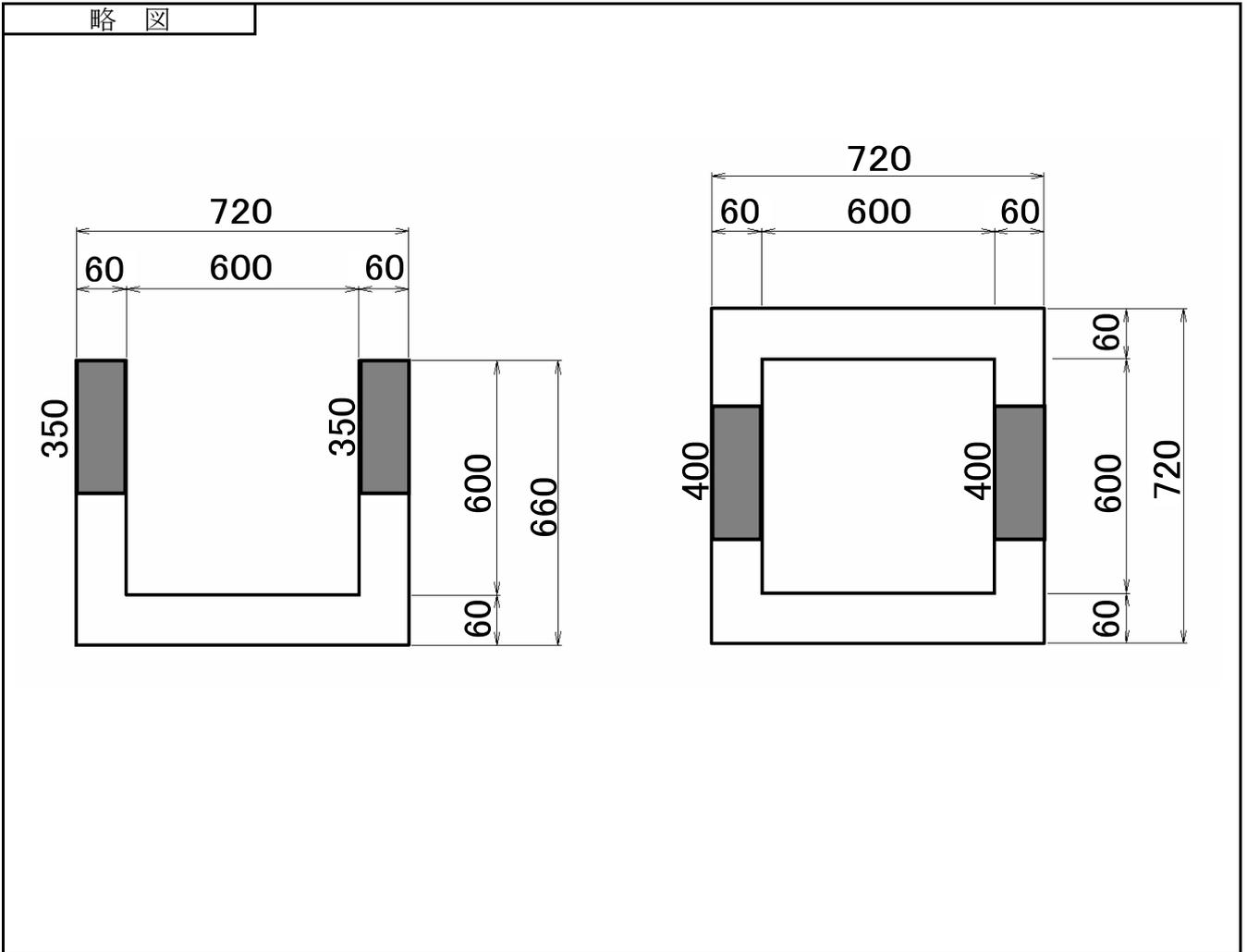


材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 無筋	$1.00 \times 1.00 \times 0.85 - 0.70 \times 0.70 \times 0.70 - 0.20 \times 0.20 \times 0.15 \times 2$	m ³	0.50

単位数量計算書

名称：プレキャスト柵撤去
規格：600×600×600

1個当たり



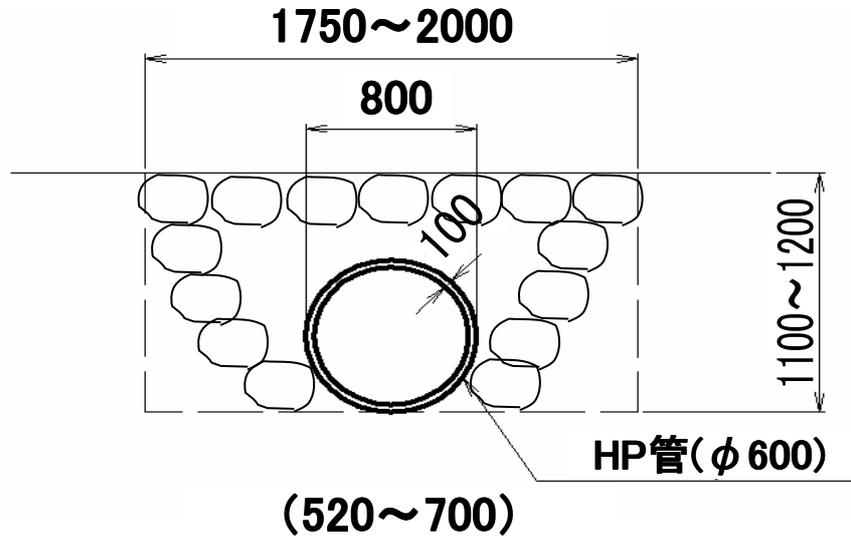
材料／規格	算 式	単 位	数 量
コンクリート 無筋	$0.72 \times 0.72 \times 0.66 - 0.60 \times 0.60 \times 0.60 - 0.40 \times 0.35 \times 0.06 \times 2$	m ³	0.11

単位数計算書

名称：石積復旧
規格：No. 1+8.5

1式当り

略 図



材料／規格	算 式	単 位	数 量
石積復旧 (控え35cm)	断面① $(1.75+0.52)/2*0.80=0.908$ 断面② $(2.0+0.7)/2*1.25-\pi/4*0.6^2=1.404$	m ²	2.313

