

造成工数量計算書

土 工 数 量 計 算 書 NO. 2 (1式当り)			
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
2. 防草コンクリート (盛土部 t=10cm 18-8-25BB)	平場部 法面部 $\Sigma A = 103.3 + 268.2$ = 371.5	m ²	372
3. 型 枠	A = 180.0 m × 0.100 = 18.000	m ²	18

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

土 工 数 量 計 算 書				NO. 1 (1式当り)	
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量		
□ 掘 削 工					
1. 掘 削 (土砂)	$V = \text{別紙計算書より} = 1,892.8$	m^3	1,900		
□ 路体盛土工					
1. 路体盛土	$V = \text{別紙計算書より} = 12,241.3$	m^3	12,200		
2. 土 材 料 (流用土)	・ 流用土 $V1 = \text{掘削} = 1,892.8$ $V2 = \text{重力式擁壁作業土工残土} = 5.7$ $V3 = \text{排水構造物作業土工残土} = 63.9$ $\Sigma V = 1,962.4$				
	・ 土材料 (流用土) $V = 12241.3 - 1962.4 \times 0.9 = 10,475.1$	m^3	10,500 (締固め土量)		
□ 路床盛土工					
1. 路床盛土	$V = \text{別紙計算書より} = 3,805.3$	m^3	3,800		
2. 土 材 料 (購入土)	$V = \text{路床盛土より} = 3,805.3$	m^3	3,800 (締固め土量)		
□ 法面整形工					
1. 法面整形 (切土部)	$A = \text{別紙「法面整形平面図」より} = 42.9$	m^2	40		
2. 法面整形 (盛土部)	別紙「法面整形平面図」より $\Sigma A = \frac{A1}{1657.4} + \frac{A2}{11.0} = 1,668.4$	m^2	1,670		
□ 防草コンクリート	法面工平面図より				
1. 防草コンクリート (切土部 t=10cm 18-8-25BB)	$\Sigma A = \frac{\text{平場部}}{18.4} + \frac{\text{法面部}}{42.9} = 61.3$	m^2	61		

土 工 計 算 書

NO. 3

路床盛土

測 点	距 離 (m)	面 積 (m ²)	平均面積 (m ²)	立 積 (m ³)	摘 要
NO. 0 - 5.710	—	0.0	—	—	NO. 0断面利用
NO. 0 + 0.000	5.710	0.0	0.00	0.0	
NO. 1 + 0.000	20.000	0.0	0.00	0.0	
NO. 2 + 0.000	20.000	7.7	3.85	77.0	NO. 2 (IP. 1) 1
NO. 2 + 0.000	0.000	29.2	18.45	0.0	NO. 2 (IP. 1) 2
NO. 3 + 0.000	20.000	38.4	33.80	676.0	
NO. 4 + 0.000	20.000	33.9	36.15	723.0	
NO. 5 + 0.000	20.000	42.9	38.40	768.0	
NO. 6 + 0.000	20.000	54.9	48.90	978.0	
NO. 6 + 6.750	6.750	54.9	54.90	370.6	NO. 6断面利用
NO. 6 + 14.500	7.750	0.0	27.45	212.7	
合 計	140.210			3,805.3	

式当り

法面整形(切土部) $A=42.9\text{m}^2$

法面整形(盛土部) $A_2 = 11.0 \text{ m}^2$

擁壁工数量集計表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
作 業 土 工			式	1	
	床 掘	土砂 標準	m ³	140	
	埋 戻 し	流用土 最大埋戻幅1m以上4m未満	m ³	120	
	基 面 整 正		m ²	30	
(場所打擁壁工) 重 力 式 擁 壁			式	1	
	コンクリート	18-8-40BB	m ³	42	
	型 枠		m ²	95	
	裏 込 材	RC-40	m ³	6	
	水 抜 パ イ プ	VP φ 75	m	8	
	吸 出 防 止 材	300×300×30	m ²	0.6	
	止 水 コンクリート	18-8-25BB	m ³	0.2	
	同 上 型 枠		m ²	0.7	
	基 礎 材	RC-40 t=20cm	m ²	29	
	円 形 空 洞 型 枠	φ 75	m	2	ネットフェンス基礎
	枠 組 足 場		掛m ²	42	
	単 管 傾 斜 足 場		掛m ²	48	
小 口 止 め 工			式	1	
	小 口 止 め	18-8-40BB	箇所	1	

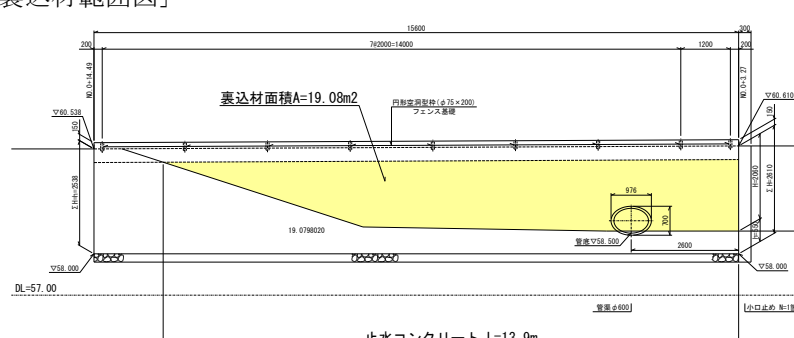
擁壁工数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種別・細別	規格・計算式	単位	数量
□ 作業土工	[土工断面図] 床掘 A=8.8m² 埋戻し A=7.6m² L = 15.6 m + 0.3 m = 15.9 m 小口止め		
1. 床掘 (土砂標準)	V = 8.8 × 15.9 = 139.9	m ³	140
2. 埋戻し (流用土 最大埋戻幅1m 以上4m未満)	V = 7.6 × 15.9 = 120.8	m ³	120
3. 基面整正	A1 = (1.869 + 1.905) / 2 × 15.600 = 29.4 m² A2 = 1.243 × 0.3 = 0.4 m² Σ A = 29.8 m²	m ²	30
4. 残土 (土砂)	路床盛土へ流用 V = 139.9 - 120.8 / 0.9 = 5.7	m ³	6
□ 重力式擁壁			
[断面積]	• ΣH=2.538m A = 0.400 × 0.150 + (0.400 + 1.669) / 2 × 2.538 = 2.686 m² • ΣH=2.610m A = 0.400 × 0.150 + (0.400 + 1.705) / 2 × 2.610 = 2.807 m²	m ²	

擁壁工数量計算書

NO. 2
(1式当り)

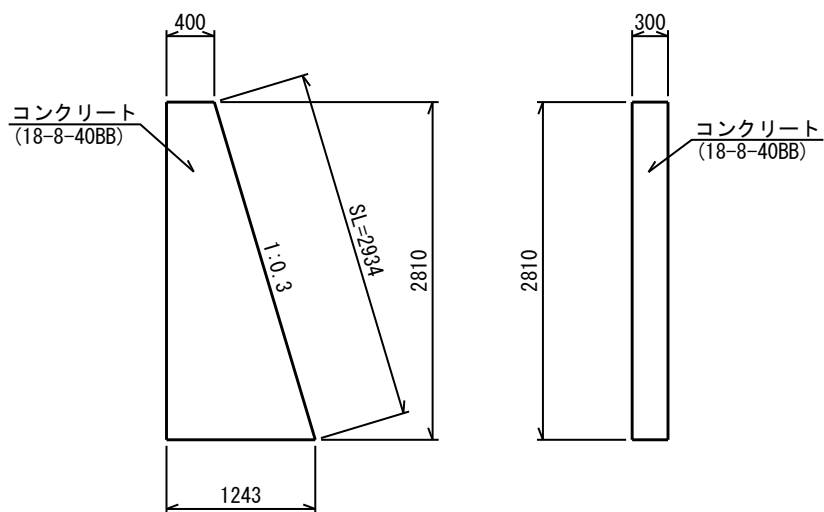
種別・細別	規格・計算式	単位	数量
1. コンクリート (18-8-40BB)	$\Sigma H=2.538m \quad \Sigma H=2.610m$ $V1 = (2.686 + 2.807) / 2 \times 15.600 = 42.845$ [管渠箱抜き除外] $V2 = \pi / 4 \times 0.700 \times 0.976 \times 1.280 = -0.687$ $\Sigma V = 42.158$	m ³	42
2. 型 枠	1:0.5斜比=1.1180 ・ 地覆部 $A1 = 0.150 \times 15.600 \times 2 = 4.680$ ・ 前 面 $A2 = (2.538 + 2.610) / 2 \times 15.600 = 40.154$ ・ 背 面 (前面面積×斜比) $A3 = 40.154 \times 1.1180 = 44.892$ ・ 端 部 $A4 = 2.686 + 2.807 = 5.493$ $\Sigma A = 95.219$	m ²	95
3. 裏込材 (RC-40)	[裏込材範囲図]  $V = 19.08 \text{ m}^2 \times 0.300 = 5.724$	m ³	6
4. 水抜パイプ (VP φ75) (平均l=1.20m)	$N = 19.08 \text{ m}^2 \div 3.0 \text{ m}^2 = 7 \text{ 箇所(切上げ)}$ $L = 1.20 \times 7 = 8.400$	m	8
5. 吸出防止材 (300×300×30)	$A = 0.300 \times 0.300 \times 7 = 0.630$	m ²	0.6
6. 止水コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.350 \times 0.050 \times 13.900 = 0.243$	m ³	0.2
7. 同上型枠	$A = 0.050 \times 13.900 = 0.695$	m ²	0.7
8. 基礎材 (RC-40 t=20cm)	$A = (1.869 + 1.905) / 2 \times 15.600 = 29.437$	m ²	29

擁 壁 工 数 量 計 算 書				NO. 2 (1式当り)	
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式			単 位	数 量
9. 円形空洞型枠 (φ 75)	$L = 0.200 \times 9 = 1.800$			m	2
10. 枠組足場	$A = (2.688 + 2.760) / 2 \times 15.600 = 42.494$			掛 m^2	42
11. 単管傾斜足場	枠組足場×斜比(1:0.5斜比=1.1180) $A = 42.494 \times 1.1180 = 47.508$			掛 m^2	48
□ 小口止め工					
1. 小口止め (18-8-40BB)	$N = NO.0+3.27(左) = 1$			箇所	1

小 口 止 め 単位数計算書

NO. 1

(1ヶ所当り)



名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V = (0.400 + 1.243) / 2 \times 2.810 \times 0.300 = 0.693$	m ³	0.69
型 枠	$A = (0.400 + 1.243) / 2 \times 2.810 \times 2 + (2.810 + 2.934) \times 0.300 = 6.340$	m ²	6.34

防火水槽工数量集計表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
作 業 土 工			式	1	
	床 掘	土砂	m ³	230	
	埋 戻 し	流用土	m ³	150	
	基 面 整 正		m ²	30	
	土 砂 等 運 搬	土砂	m ³	50	
耐 震 性 貯 水 槽			式	1	貯水量40m ³ T-25 土被り1.0m
	中間ボックスA部材	3.4m×2.4m×1.5m	個	2	
	中間ボックスB部材	3.4m×2.4m×1.7m	個	2	
	端 面 部 材	3.4m×2.4m×0.4m	個	2	
	集水ヒット部材	PH500 1.04m×1.04m×0.50m	個	2	
	調 整 用 部 材	φ0.80m RH900	個	2	
	PC 鋼 よ り 線	SWPR7B φ15.2mm L=7.8m	本	4	W=34.4kg
	定 着 具	アンカープレート グリップ	組	8	
	グ ラ ウ ト	σ ck=30N/mm ²	m ³	0.05	
	緊 結 ボ ル ト	M16 L=1000 ナット、座金付	組	6	
	人 孔 鉄 蓋	φ600	組	2	
	六 角 ボ ル ト	M20 L=200 ワッシャー付	組	8	
	G キ ャ ッ プ E		組	8	
	コーティング材	本体防水	m ²	62	
	コーキング材 1	本体防水	m	52	
	シ ー ル 材		m	68	
	コーキング材 1	集水ヒット連結部防水	m ³	0.001	

NO. 2
(1式当り)

[illegible]

防火水槽工 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
☐ 作業土工 [土工図]	側 面 図 断 面 図		
1. 床 掘 (土砂)	$V1 = (8.200 \times 4.400 + 11.640 \times 7.840) / 2 \times 3.440 = 219.0$ $V2 = 2.540 \times 2.440 \times 0.520 \times 2 = 6.4$ $\Sigma V = 225.4$	m ³	230
2. 埋 戻 し (流用土)	・ 躯体及び基礎体積 $V1 = \pi / 4 \times 0.760^2 \times 0.518 \times 2 = 0.5$ $V2 = \pi / 4 \times (0.760^2 + 0.830^2) / 2 \times 0.050 \times 2 = 0.05$ $V3 = \pi / 4 \times 0.830^2 \times 0.102 \times 2 = 0.1$ $V4 = 7.200 \times 3.400 \times 2.420 = 59.2$ $V5 = 7.500 \times 3.700 \times 0.350 = 9.7$ $V6 = 1.540 \times 1.440 \times 0.520 \times 2 = 2.3$ $\Sigma V = 71.9$ ・ 埋 戻 し $V = 225.4 - 71.9 = 153.5$	m ³	150
3. 基面正整	$A = 7.500 \times 3.700 = 27.8$	m ²	30
4. 土砂等運搬 (土砂)	$V = 225.4 - 153.5 / 0.9 = 54.8$	m ³	50

防火水槽工数量計算書

NO. 2
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
□ 耐震性貯水槽	貯水量40m ³ 、T-25、土被り1.0m		
1. 中間ボックスA部材 (3.4m×2.4m×1.5m)	N = = 2	個	2
2. 中間ボックスB部材 (3.4m×2.4m×1.7m)	N = = 2	個	2
3. 端面部材 (3.4m×2.4m×0.4m)	N = = 2	個	2
4. 集水ピット部材 (PH500 1.04m×1.04m×0.50m)	N = = 2	個	2
5. 調整用部材 (φ0.83m, RH900)	N = = 2	個	2
6. PC鋼より線 (SWPR7B φ15.2mm L=7.8m)	N = = 4 W = 1.101 × 7.8 × 4.0 = 34.4	本 kg	4 34.4
7. 定着具 (アソカープレート クリップ)	端面部材用 N = = 8	組	8
8. グラウト (σck=30N/mm ²)	$V = \frac{0.120}{3} \times \pi \times (0.080^2 + 0.080 \times 0.070 + 0.070^2) \times 8 + 0.020 \times \pi \times 0.080^2 \times 8 + 6.920 \times \pi / 4 \times 0.035^2 \times 4 = 0.047$	m ³	0.05
9. 緊結ボルト (M16 L=1000 ナット、座金付)	N = = 6	組	6
10. 人孔鉄蓋 (φ600)	N = = 2	組	2
11. 六角ボルト (M20 L=200 ワッシャー付)	N = = 8	組	8

防火水槽工 数量計算書

NO. 3
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
12. Gキャップ E	$N = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 8$	組	8
13. コーティング材 (本体防水)	$A = (2.600 + 2 \times 1.600 + 4 \times \sqrt{2} \times 0.200) \times (6.400 + 2 \times 0.200)$ $+ (3.000 \times 2.000 - 4 \times 0.200^2 / 2) \times 2 + 0.600 \times \pi \times 0.500 \times 2$ $+ (2.600 + 2 \times 1.600 + 4 \times \sqrt{2} \times 0.200) \times 5 \times (0.0454 - 0.015)$ $+ 0.600 \times \pi \times 2 \times (0.0454 - 0.015)$ $= 62.026$	m ²	62
14. コーキング材1 (本体防水)	$L = (2 \times 2.600 + 2 \times 1.600 + 4 \times \sqrt{2} \times 0.200) \times 5 + 0.640 \times \pi \times 2$ $= 51.678$	m	52
15. シール材	・ 中間ボックス、端面部材 $L1 = (2 \times 2.800 + 2 \times 1.700 + 2 \times \pi \times 0.200) \times 5 = 51.283$ ・ 集水ピット部材 $L2 = (4 \times 0.840 + 0.200) \times 2 = 7.120$ ・ 調整用部材 $L3 = (2 \times \pi \times 0.340 + 0.200) \times 2 \times 2 = 9.345$ $\Sigma L = 67.748$	m	68
16. コーキング材1 (集水ピット 連結部防水)	$V = 0.040 / 3 \times \{ \pi \times 0.070^2 / 4 + \pi \times 0.060^2 / 4 \times \sqrt{2} (\pi \times 0.070^2 / 4 \times \pi \times 0.060^2 / 4) \} \times 8$ $= 0.001$	m ³	0.001
17. パッキン材 (集水ピット 連結部防水)	$N = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 8$	個	8
18. 敷モルタル (1:3)	$V = (7.200 \times 3.400 - 2 \times 1.240 \times 1.140) \times 0.020$ $= 0.433$	m ³	0.4
19. 基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V = \{ 7.500 \times 3.700 + 2 \times (1.240 + 1.140 + 2 \times 0.150) \times 0.520 \times 2 \} \times 0.150$ $= 4.999$	m ³	5

防火水槽工 数量計算書

NO. 4
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
20. 基礎型枠	$A = 2 \times (7.500 + 3.700) \times 0.150$ $+ 2 \times \{ 4 \times (1.240 + 1.140)$ $+ 8 \times 0.150 \} \times 0.520 = 14.509$	m ²	15
21. 基礎材 (RC-40 t=20cm)	$A = 7.500 \times 3.700 = 27.750$	m ²	28

排水構造物工数量集計表

NO. 1
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
作 業 土 工			式	1	
	床 掘	土砂 平均施工幅1m以上2m未満	m ³	180	
	床 掘	土砂 小規模	m ³	330	
	埋 戻 し	流用土 最大埋戻幅1m未満	m ³	140	
	埋 戻 し	流用土 小規模	m ³	240	
	基 面 整 正		m ²	110	
	土 砂 等 運 搬	土砂	m ³	30	
側 溝 工			式	1	
	L 型 街 渠	B500-H150-T150	m	75	
	U 字 溝	PU-450	m	32	
	場所打側溝(1)	18-8-25BB	m	8	
	場所打側溝(2)	18-8-25BB	m	13	
	自由勾配側溝(1)	縦断用 300×400～700	式 m	1 152	
	自由勾配側溝(2)	縦断用 300×600～800	式 m	1 20	
管 渠 工			式	1	
	塩 ビ 管	VP φ 200 砂基礎	m	67	
	塩 ビ 管	VP φ 300 砂基礎	m	11	
	管 渠 φ 300	P1-RC1-D300	m	15	
	管 渠 φ 600	P1-RC1-D600	m	11	
	台 付 管 φ 300		m	7	

排水構造物工数量集計表

NO. 2
(1式当り)

種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
集 水 枡 工			式	1	
	街 渠 枡 (1)	400×400×800	個所	7	
	街 渠 枡 (2)	400×600×1000	個所	1	
	P U 型 枡	300×600E	個所	2	
	A S 型 枡	300×300×600	個所	1	
	A S 型 枡	800×800×1500	個所	1	
	A S 型 枡	300×600×800	個所	1	
	A S 型 枡	300×600×900	個所	1	
	場所打集水枡(1)	800×800×2000 18-8-40BB	個所	1	
	場所打集水枡(2)	800×800×1300 18-8-40BB	個所	1	
	場所打集水枡(3)	700×1600×700 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡(4)	700×700×700 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡(5)	700×700×700 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡(6)	700×700×700 18-8-25BB	個所	7	
	場所打集水枡(7)	700×700×700 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡(8)	600×600×600 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡(9)	600×600×600 18-8-25BB	個所	1	
	場所打集水枡(10)	800×800×800 18-8-25BB	個所	1	

NO. 3
(1式当り)

[illegible]

作業土工数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
1. 床 掘 (土砂 平均施工幅 1m以上2m未満)	[自由勾配側溝(1)] $\begin{aligned} & \text{縦断用} 300 \times 400 \quad \text{縦断用} 300 \times 500 \\ V1 = & 0.8 \times 65.63 + 0.9 \times 28.00 \\ & \text{縦断用} 300 \times 600 \quad \text{縦断用} 300 \times 700 \\ & + 1.1 \times 36.73 + 1.5 \times 21.47 = 150.3 \end{aligned}$ [自由勾配側溝(2)] $\begin{aligned} & \text{縦断用} 300 \times 600 \quad \text{縦断用} 300 \times 700 \\ V2 = & 1.1 \times 6.34 + 1.5 \times 6.00 \\ & \text{縦断用} 300 \times 800 \\ & + 1.7 \times 8.00 = 29.6 \end{aligned}$ $\Sigma V = 179.9$	m ³	180
2. 床 掘 (土砂 小規模)	[PU-450] $V1 = 1.0 \times 32.0 = 32.0$ [場所打側溝(1)] $V2 = 1.5 \times 7.6 = 11.4$ [場所打側溝(2)] $V3 = 1.4 \times 12.9 = 18.1$ [塩ビ管(VPφ200)] $V4 = 0.5 \times 66.8 = 33.4$ [塩ビ管(VPφ300)] $V5 = 0.7 \times 11.0 = 7.7$ [管渠φ300] $V6 = 4.3 \times 14.8 = 63.6$ [管渠φ600] $V7 = 5.7 \times 10.6 = 60.4$ [台付管φ300] $V8 = 0.9 \times 6.7 = 6.0$ [小段排水溝(BF-300)] $V9 = 0.4 \times 46.1 = 18.4$ [小段排水溝(BF-350)] $V10 = 0.5 \times 28.3 = 14.2$ [小段排水溝(リュ-AB500×H400)] $V11 = 0.8 \times 74.9 = 59.9$ [縦排水溝(リュ-AB500×H400)] $V12 = 0.9 \times 9.4 = 8.5$ $\Sigma V = 333.6$	m ³	330

作業土工数量計算書

N0.2
(1式当り)

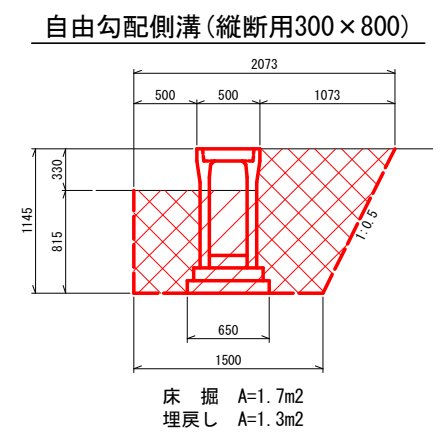
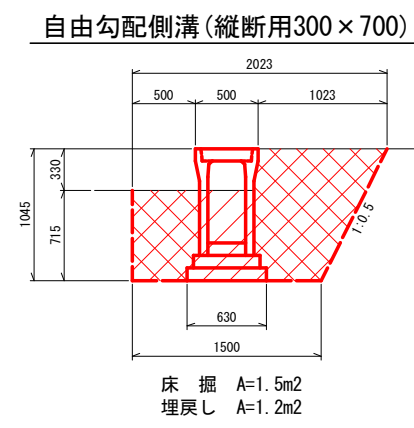
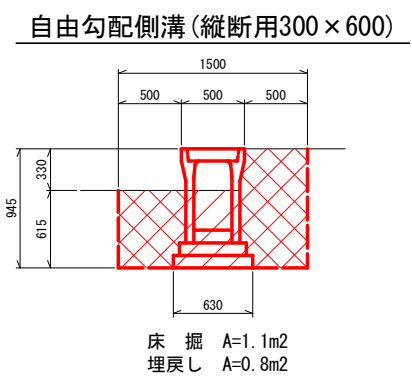
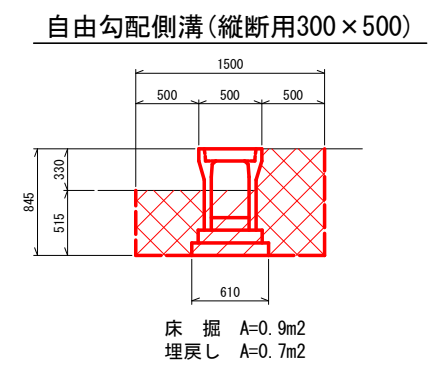
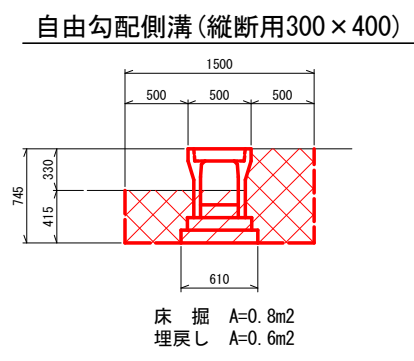
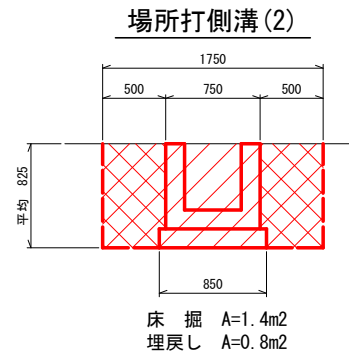
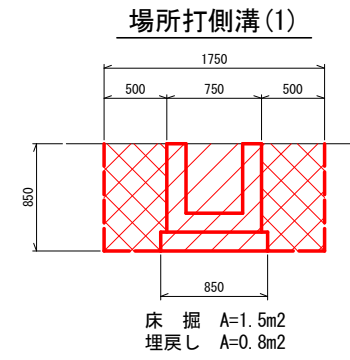
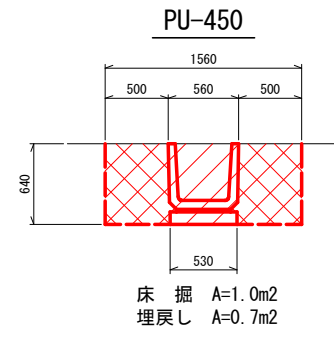
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
3. 埋 戻 し (流用土 最大埋戻幅 1m未満)	[自由勾配側溝(1)] $\begin{aligned} & \text{縦断用}300 \times 400 \quad \text{縦断用}300 \times 500 \\ V1 = & 0.6 \times 65.63 + 0.7 \times 28.00 \\ & \text{縦断用}300 \times 600 \quad \text{縦断用}300 \times 700 \\ & + 0.8 \times 36.73 + 1.2 \times 21.47 = 114.1 \end{aligned}$ [自由勾配側溝(2)] $\begin{aligned} & \text{縦断用}300 \times 600 \quad \text{縦断用}300 \times 700 \\ V2 = & 0.8 \times 6.34 + 1.2 \times 6.00 \\ & \text{縦断用}300 \times 600 \\ & + 1.3 \times 8.00 = 22.7 \end{aligned}$ $\Sigma V = 136.8$	m ³	140
4. 埋 戻 し (流用土 小規模)	[PU-450] $V1 = 0.7 \times 32.0 = 22.4$ [現場打側溝(1)] $V2 = 0.8 \times 7.6 = 6.1$ [現場打側溝(2)] $V3 = 0.8 \times 12.9 = 10.3$ [塩ビ管(VPφ200)] $V4 = 0.2 \times 66.8 = 13.4$ [塩ビ管(VPφ300)] $V5 = 0.2 \times 11.0 = 2.2$ [管渠φ300] $V6 = 4.0 \times 14.8 = 59.2$ [管渠φ600] $V7 = 5.0 \times 10.6 = 53.0$ [台付管φ300] $V8 = 0.7 \times 6.7 = 4.7$ [小段排水溝(BF-300)] $V9 = 0.3 \times 46.1 = 13.8$ [小段排水溝(BF-350)] $V10 = 0.3 \times 28.3 = 8.5$ [小段排水溝(リュ-AB500×H400)] $V11 = 0.6 \times 74.9 = 44.9$ [縦排水溝(リュ-AB500×H400)] $V12 = 0.5 \times 9.4 = 4.7$ $\Sigma V = 243.2$	m ³	240
5. 基面整正	[自由勾配側溝(1)] $A1 = \text{基礎材面積より} = 93.8$ [自由勾配側溝(2)] $A2 = \text{基礎材面積より} = 13.0$ $\Sigma A = 106.8$	m ²	110

作業土工数量計算書

NO. 3
(1式当り)

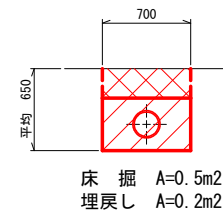
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単 位	数 量
6. 土砂等運搬 (土砂)	※造成盛土後の施工となる、自由勾配側溝及び横断側溝の残土分を計上。 $V = 179.9 - 136.8 / 0.9 = 27.9$	m ³	30
7. 残 土 (土砂)	※路体盛土工へ流用 $V = 333.6 - 243.2 / 0.9 = 63.4$	m ³	60

排水構造物作業土工断面図(1/2) S=1:30 (A1)
S=1:60 (A3)

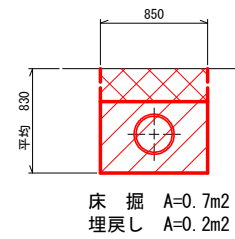


排水構造物作業土工断面図(2/2) $S=1:30$ (A1)
 $S=1:60$ (A3)

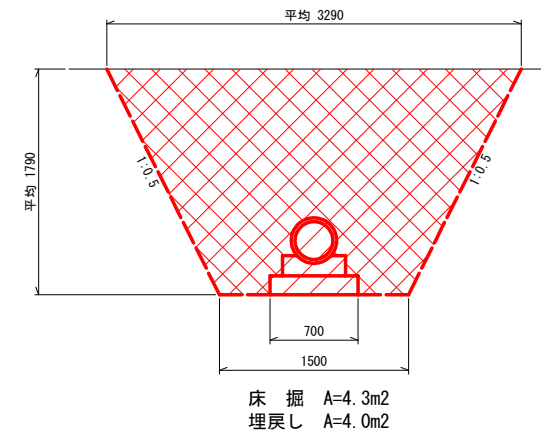
塩ビ管 (VP $\phi 200$)



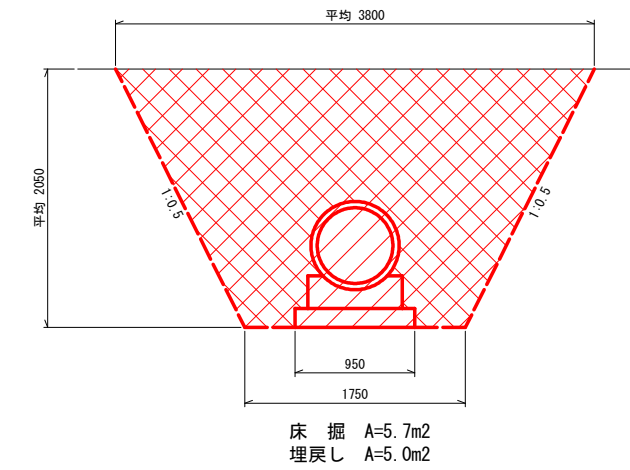
塩ビ管 (VP $\phi 300$)



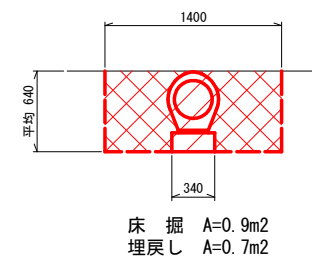
管渠 $\phi 300$



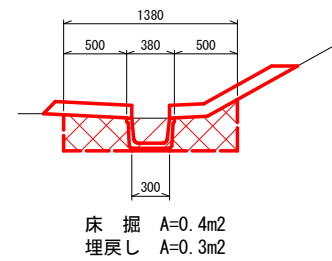
管渠 $\phi 600$



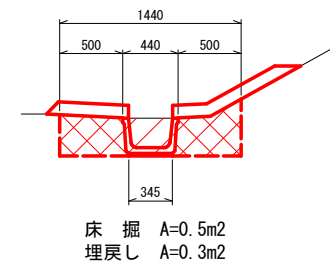
台付管 ($\phi 300$)



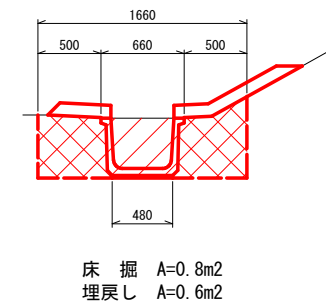
小段排水溝 (BF-300)



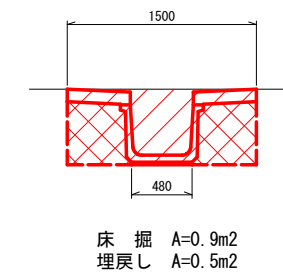
小段排水溝 (BF-350)



小段排水溝 (フリュームB500×H400)



縦排水溝 (フリュームB500×H400)



側溝工 延長調書

NO. 1

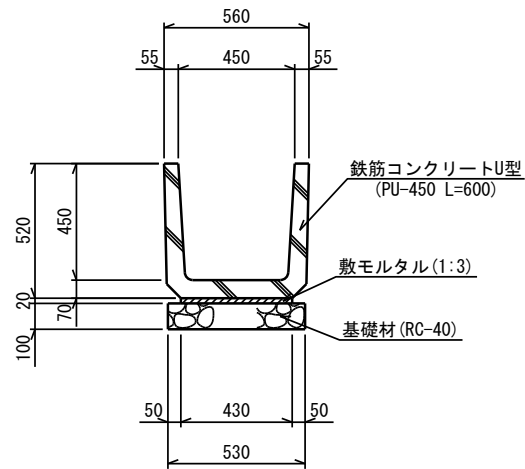
名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
L型街渠	左	NO. 2 + 8.00 ~ NO. 2 + 17.63	11.0	
	左	NO. 2 + 18.35 ~ NO. 3 + 6.49	8.2	
	左	NO. 3 + 7.11 ~ NO. 3 + 14.99	7.9	
	左	NO. 3 + 15.61 ~ NO. 4 + 3.49	7.9	
	左	NO. 4 + 4.11 ~ NO. 5 + 0.19	16.1	
	左	NO. 5 + 0.81 ~ NO. 5 + 8.69	7.9	
	左	NO. 5 + 9.31 ~ NO. 5 + 17.19	7.9	
	左	NO. 5 + 17.81 ~ NO. 6 + 5.38	7.6	
		合計＝	74.5m	
PU-450	左	NO. 0 + 7.42 ~ NO. 1 + 19.45	32.0	
		合計＝	32.0m	
場所打側溝(1)	左	NO. 2 + 0.00 付近	7.6	
		合計＝	7.6m	
場所打側溝(2)	左	NO. 2 + 1.60 ~ NO. 2 + 12.85	12.9	
		合計＝	12.9m	
自由勾配側溝(1) (縦断用300×400～700)	左～右	NO. 0 - 4.95 ~ NO. 5 + 18.48	151.8	
		合計＝	151.8m	
自由勾配側溝(2) (縦断用300×600～800)	左	市道部	20.3	
		合計＝	20.3m	

PU-450

単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)

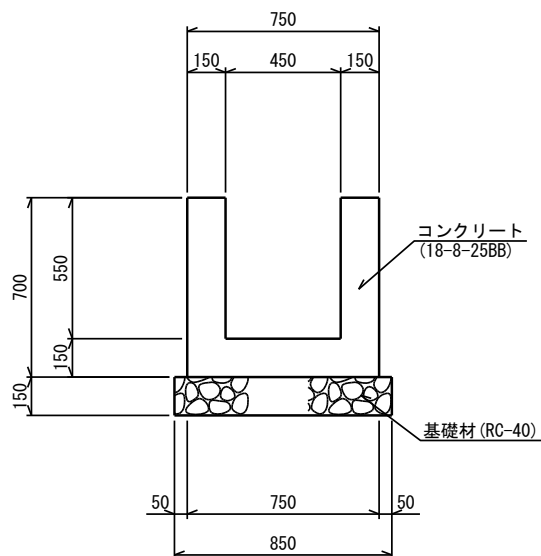


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
鉄筋コンクリートU型 (PU-450 L=600)	$N =$ $=$ 16.5	個	16.5
敷モルタル (1:3)	$V = 0.430 \times 0.020 \times 10.0$ $=$ 0.086	m ³	0.09
基 礎 材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.530 \times 10.0$ $=$ 5.300	m ²	5.30

場所打側溝(1) 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)

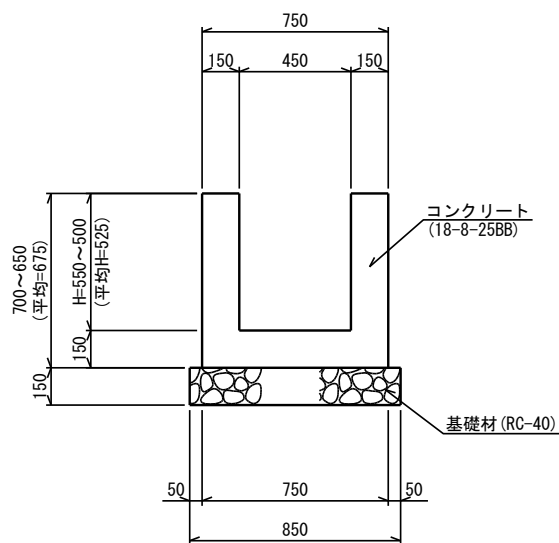


名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.750 \times 0.700 - 0.450 \times 0.550) \times 10.0 = 2.775$	m ³	2.78
型 枠	$A = 0.700 \times 4 \times 10.0 = 28.000$	m ²	28.00
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 0.850 \times 10.0 = 8.500$	m ²	8.50

場所打側溝(2) 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)



名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V = (0.750 \times 0.675 - 0.450 \times 0.525) \times 10.0 = 2.700$	m ³	2.70
型 枠	$A = 0.675 \times 4 \times 10.0 = 27.000$	m ²	27.00
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 0.850 \times 10.0 = 8.500$	m ²	8.50

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

自由勾配側溝(1) 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

細 別 ・ 規 格	計 算 式	単位	数 量
1. 自由勾配側溝 (縦断用300×400)	L=2000 W=399kg/個 L = 39.630 + 26.000 = 65.630	m	66
2. 自由勾配側溝 (縦断用300×500)	L=2000 W=450kg/個 L = 8.000 + 18.000 + 2.000 = 28.000	m	28
3. 自由勾配側溝 (縦断用300×600)	L=2000 W=558kg/個 L = 7.730 + 20.000 + 9.000 = 36.730	m	37
4. 自由勾配側溝 (縦断用300×700)	L=2000 W=618kg/個 L = 6.930 + 14.540 = 21.470	m	21
5. コンクリート蓋 (車道用 B300)	L=500 W=41kg/枚 N = 151.830 ÷ 2.000 × 2 枚/個 - 16 = 136	枚	136
6. グレーチング蓋 (T-25 細目 B300)	L=500 W=19kg/枚 N = 151.830 ÷ 10.0 m = 16	枚	16
7. 底張コンクリート (18-8-25BB)	[側面積] A1 = (0.100 + 0.124) / 2 × 2.330 = 0.261 A2 = (0.124 + 0.170) / 2 × 4.600 = 0.676 A3 = (0.070 + 0.137) / 2 × 6.670 = 0.690 A4 = (0.137 + 0.151) / 2 × 1.060 = 0.153 A5 = (0.051 + 0.158) / 2 × 8.000 = 0.836 A6 = (0.058 + 0.085) / 2 × 2.000 = 0.143 A7 = (0.085 + 0.078) / 2 × 10.380 = 0.846 A8 = (0.078 + 0.097) / 2 × 14.440 = 1.264 A9 = (0.097 + 0.100) / 2 × 0.830 = 0.082 A10 = (0.100 + 0.131) / 2 × 11.980 = 1.384 A11 = (0.133 + 0.150) / 2 × 6.220 = 0.880 A12 = (0.150 + 0.050) / 2 × 19.780 = 1.978 A13 = (0.150 + 0.059) / 2 × 18.000 = 1.881 A14 = (0.159 + 0.059) / 2 × 20.000 = 2.180 A15 = (0.159 + 0.113) / 2 × 9.000 = 1.224 A16 = (0.113 + 0.169) / 2 × 5.540 = 0.781 A17 = (0.069 + 0.160) / 2 × 9.000 = 1.031 A18 = (0.060 + 0.080) / 2 × 2.000 = 0.140 Σ A = 16.430 [体 積] V = 16.430 × 0.300 = 4.929	m² m³	5

自由勾配側溝(1) 数量計算書

NO. 2
(1式当り)

細 別 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
8. 基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(\frac{300 \times 400}{1000} + \frac{300 \times 500}{1000} \right) \times 0.510 \right. \\ \left. + \left(\frac{300 \times 600}{1000} + \frac{300 \times 700}{1000} \right) \times 0.530 \right\} \\ \times 0.100 = 7.860$	m ³	8
9. 基礎型枠	$A = 151.830 \times 2 \times 0.100 = 30.366$	m ²	30
10. 基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = \left(\frac{300 \times 400}{1000} + \frac{300 \times 500}{1000} \right) \times 0.610 \\ + \left(\frac{300 \times 600}{1000} + \frac{300 \times 700}{1000} \right) \times 0.630 = 93.780$	m ²	94

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

自由勾配側溝(2) 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

細 別 ・ 規 格	計 算 式	単位	数 量
1. 自由勾配側溝 (縦断用300×600)	L=2000 W=558kg/個 L = = 6.340	m	6
2. 自由勾配側溝 (縦断用300×700)	L=2000 W=618kg/個 L = = 6.000	m	6
3. 自由勾配側溝 (縦断用300×800)	L=2000 W=754kg/個 L = = 8.000	m	8
4. コンクリート蓋 (車道用 B300)	L=500 W=41kg/枚 N = 20.340 ÷ 2.000 × 2 枚/個 - 3 = 17	枚	17
5. グレーチング蓋 (T-25 細目 B300)	L=500 W=19kg/枚 N = 20.340 ÷ 10.0 m = 3	枚	3
6. 底張コンクリート (18-8-25BB)	[側面積] A1 = (0.075 + 0.077) / 2 × 5.510 = 0.419 A2 = (0.077 + 0.063) / 2 × 0.830 = 0.058 A3 = (0.163 + 0.072) / 2 × 6.000 = 0.705 A4 = (0.172 + 0.050) / 2 × 8.000 = 0.888 Σ A = 2.070	m ²	
	[体 積] V = 2.070 × 0.300 = 0.621	m ³	0.6
7. 基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V = \left\{ \left(\frac{300 \times 600}{2} + \frac{300 \times 700}{2} \right) \times 0.530 + \frac{300 \times 800}{2} \times 0.550 \right\} \times 0.100 = 1.094$	m ³	1
8. 基礎型枠	A = 20.340 × 2 × 0.100 = 4.068	m ²	4
9. 基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = \left(\frac{300 \times 600}{2} + \frac{300 \times 700}{2} \right) \times 0.630 + \frac{300 \times 800}{2} \times 0.650 = 12.974$	m ²	13

管渠工 延長調書

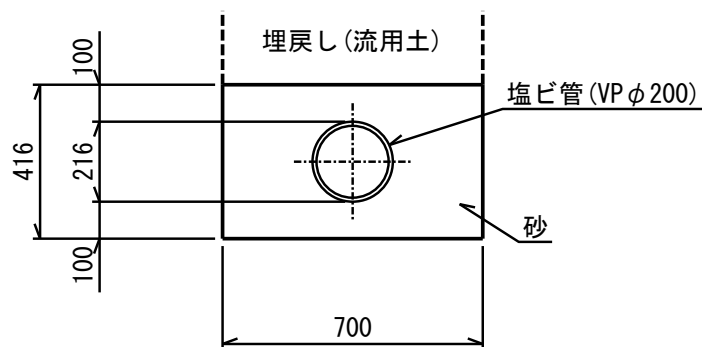
NO. 1

[illegible]

塩ビ管 (VP φ 200) 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)

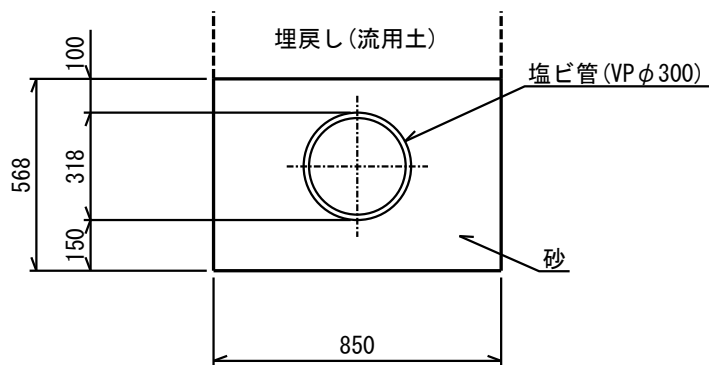


名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
塩 ビ 管 (VP φ 200)	$L = 10.0$	m	10.0
砂	$V = (0.700 \times 0.416 - \pi / 4 \times 0.216^2) \times 10.0 = 2.545$	m ³	2.55

塩ビ管 (VP φ 300) 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)

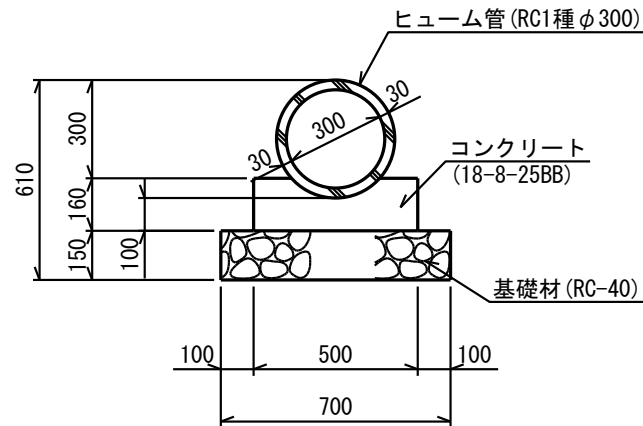


名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
塩 び 管 (VP φ 300)	$L = 10.0$	m	10.0
砂	$V = (0.850 \times 0.568 - \pi / 4 \times 0.318^2) \times 10.0 = 4.033$	m ³	4.03

管 渠 φ 300 単位数計算書

NO. 1
(10m当り)

(P1-RC1-D300)



(標準設計図集より)

名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
ヒューム管 (RC1種 φ300)	N = 5.0	本	5.0
コンクリート (18-8-25BB)	V = 0.688	m ³	0.69
型 枠	A = 3.200	m ²	3.20
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	A = 7.000	m ²	7.00

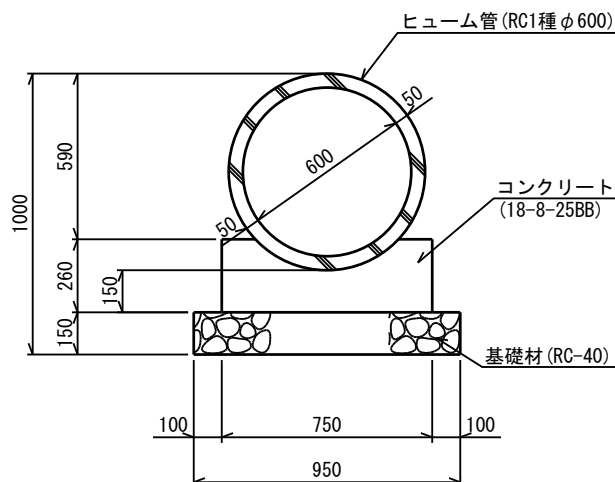
P1-R C型（パイプカルバート：90° 固定基礎：遠心力鉄筋コンクリート管）寸法および材料表

記 号	寸 法				表 (単位 mm)				材 料				表 (10m当たり)				備 考
	D	t	b1	b2	h1	h2	h3	h4	コンクリート (m ³)	型 枠 (m ²)	基礎 材 (m ²)	管 本 数 (本)					
P1-RC-D200	200	27	400	600	504	140	100	150	0.509	2.800	6.000	5.0	JIS A 5303 遠心力鉄筋 コンクリート管使用				
P1-RC-D250	250	28	450	650	556	150	100	150	0.597	3.000	6.500	5.0					
P1-RC-D300	300	30	500	700	610	160	100	150	0.688	3.200	7.000	5.0					
P1-RC-D350	350	32	550	750	664	170	100	150	0.784	3.400	7.500	5.0					
P1-RC-D400	400	35	550	750	770	220	150	150	1.048	4.400	7.500	4.1					
P1-RC-D450	450	38	600	800	826	230	150	150	1.171	4.600	8.000	4.1					
P1-RC-D500	500	42	650	850	884	240	150	150	1.298	4.800	8.500	4.1					
P1-RC-D600	600	50	750	950	1000	260	150	150	1.563	5.200	9.500	4.1					
P1-RC-D700	700	58	850	1050	1166	320	200	150	2.242	6.400	10.500	4.1					
P1-RC-D800	800	66	950	1150	1282	340	200	150	2.587	6.800	11.500	4.1					
P1-RC-D900	900	75	1050	1250	1400	360	200	150	2.947	7.200	12.500	4.1					
P1-RC-D1000	1000	82	1200	1400	1564	380	200	200	3.514	7.600	14.000	4.1					
P1-RC-D1100	1100	88	1300	1500	1726	440	250	200	4.530	8.800	15.000	4.1					
P1-RC-D1200	1200	95	1400	1600	1840	460	250	200	4.998	9.200	16.000	4.1					
P1-RC-D1350	1350	103	1600	1800	2006	480	250	200	5.929	9.600	18.000	4.1					
P1-RC-D1500	1500	112	1750	1950	2174	510	250	200	6.712	10.200	19.500	4.2					
P1-RC-D1650	1650	120	1900	2100	2390	580	300	200	8.428	11.600	21.000	4.2					
P1-RC-D1800	1800	127	2100	2300	2534	610	300	200	9.665	12.200	23.000	4.2					
P1-RC-D2000	2000	145	2300	2500	2790	640	300	200	10.903	12.800	25.000	4.2					

管 渠 φ 600 単位数量計算書

NO. 1
(10m当り)

(P1-RC1-D600)



(標準設計図集より)

名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
ヒューム管 (RC1種 φ600)	N = 4.1	本	4.1
コンクリート (18-8-25BB)	V = 1.563	m ³	1.56
型 枠	A = 5.200	m ²	5.20
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	A = 9.500	m ²	9.50

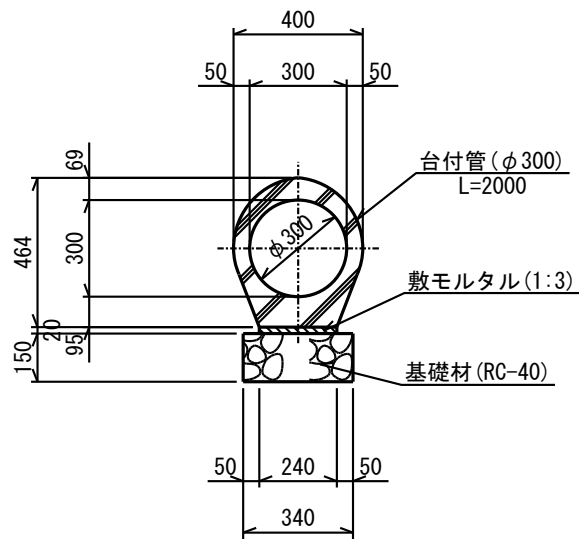
P1-RC型（パイプカルパート：90° 固定基礎：遠心力鉄筋コンクリート管）寸法および材料表

記号	寸法				表 (単位 mm)				材		表 (10m当たり)		備考
	D	t	b1	b2	h1	h2	h3	h4	コンクリート (m ³)	型枠 (m ²)	基礎材 (m ²)	管本数 (本)	
P1-RC-D200	200	27	400	600	504	140	100	150	0.509	2.800	6.000	5.0	JIS A 5303 遠心力鉄筋 コンクリート管使用
P1-RC-D250	250	28	450	650	556	150	100	150	0.597	3.000	6.500	5.0	
P1-RC-D300	300	30	500	700	610	160	100	150	0.688	3.200	7.000	5.0	
P1-RC-D350	350	32	550	750	664	170	100	150	0.784	3.400	7.500	5.0	
P1-RC-D400	400	35	550	750	770	220	150	150	1.048	4.400	7.500	4.1	
P1-RC-D450	450	38	600	800	826	230	150	150	1.171	4.600	8.000	4.1	
P1-RC-D500	500	42	650	850	884	240	150	150	1.298	4.800	8.500	4.1	
P1-RC-D600	600	50	750	950	1000	260	150	150	1.563	5.200	9.500	4.1	
P1-RC-D700	700	58	850	1050	1168	320	200	150	2.242	6.400	10.500	4.1	
P1-RC-D800	800	66	950	1150	1282	340	200	150	2.587	6.800	11.500	4.1	
P1-RC-D900	900	75	1050	1250	1400	360	200	150	2.947	7.200	12.500	4.1	
P1-RC-D1000	1000	82	1200	1400	1564	380	200	200	3.514	7.600	14.000	4.1	
P1-RC-D1100	1100	88	1300	1500	1726	440	250	200	4.530	8.800	15.000	4.1	
P1-RC-D1200	1200	95	1400	1600	1840	460	250	200	4.998	9.200	16.000	4.1	
P1-RC-D1350	1350	103	1600	1800	2006	480	250	200	5.929	9.600	18.000	4.1	
P1-RC-D1500	1500	112	1750	1950	2174	510	250	200	6.712	10.200	19.500	4.2	
P1-RC-D1650	1650	120	1900	2100	2390	580	300	200	8.428	11.600	21.000	4.2	
P1-RC-D1800	1800	127	2100	2300	2534	610	300	200	9.665	12.200	23.000	4.2	
P1-RC-D2000	2000	145	2300	2500	2790	640	300	200	10.903	12.800	25.000	4.2	

台付管 φ 300 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)



名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
台 付 管 (φ 300 L=2000)	$N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	本	5.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.240 \times 0.020 \times 10.0 = 0.048$	m ³	0.05
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 0.340 \times 10.0 = 3.400$	m ²	3.40

集水枡工 箇所調書

NO. 1

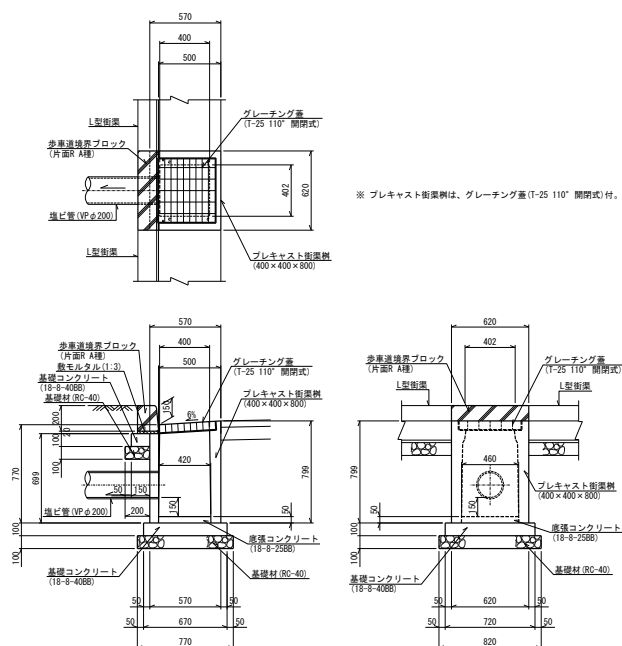
名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
街渠枡(1) (400×400×800)	左	NO. 3 + 6.80	1	
	左	NO. 3 + 15.30	1	
	左	NO. 4 + 3.80	1	
	左	NO. 5 + 0.50	1	
	左	NO. 5 + 9.00	1	
	左	NO. 5 + 17.50	1	
	左	NO. 6 + 5.70	1	
		合計＝	7 箇所	
街渠枡(2) (400×600×1000)	左	NO. 2 + 18.00	1	
		合計＝	1 箇所	
PU型枡 (300×600E)	左	NO. 3 + 0.00	1	
	右	NO. 5 + 19.76	1	
		合計＝	2 箇所	
AS型枡 (300×300×600)	右	NO. 0 + 9.95	1	
		合計＝	1 箇所	
AS型枡 (800×800×1500)	右	NO. 0 + 8.93	1	
		合計＝	1 箇所	
AS型枡 (300×600×800)	右	NO. 5 + 18.78	1	
		合計＝	1 箇所	
AS型枡 (300×600×900)	市道	NO. 0 - 3.26	1	
		合計＝	1 箇所	
場所打集水枡(1) (800×800×2000)	左	NO. 0 - 4.95	1	
		合計＝	1 箇所	
場所打集水枡(2) (800×800×1300)	左	NO. 0 + 6.82	1	
		合計＝	1 箇所	
場所打集水枡(3) (700×1600×700)	左	MO. 2 + 0.00	1	
		合計＝	1 箇所	

NO. 2

[illegible]

NO. 1
(10ヶ所当り)

(10ヶ所当り)

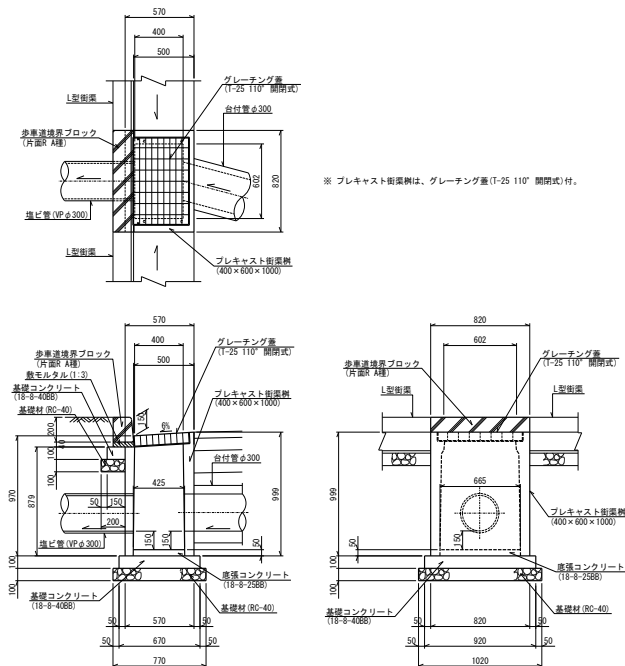


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
プレキャスト街渠枠 (400×400×800)	W=308kg/個 グレーチング 蓋付 N = = 10.0	個	10.0
歩車道境界ブロック (片面R A種)	L = 0.620 × 10.0 = 6.200	m	6.20
底張コンクリート (18-8-25BB)	V = 0.420 × 0.460 × 0.050 × 10.0 = 0.097	m ³	0.10
基礎コンクリート (18-8-40BB)	歩車道境界ブロック V = (0.670 × 0.720 + 0.150 × 0.620) × 0.100 × 10.0 = 0.575	m ³	0.58
基礎型枠	A = { (0.670 + 0.720) × 2 + (0.150 × 2 + 0.620) } × 0.100 × 10.0 = 3.700	m ²	3.70
敷モルタル (1:3)	V = 0.170 × 0.620 × 0.020 × 10.0 = 0.021	m ³	0.02
基 礎 材 (RC-40 t=10cm)	歩車道境界ブロック A = (0.770 × 0.820 + 0.200 × 0.620) × 10.0 = 7.554	m ²	7.55

街 渠 柵 (2) 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)



名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
プレキャスト街渠柵 (400×600×1000)	$W=457\text{kg/個}$ グレーチング 蓋付 $N = \quad = \quad 10.0$	個	10.0
歩車道境界ブロック (片面R A種)	$L = 0.820 \times 10.0 = 8.200$	m	8.20
底張コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.425 \times 0.665 \times 0.050 \times 10.0 = 0.141$	m ³	0.14
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V = (0.670 \times 0.920 + 0.150 \times 0.820) \times 0.100 \times 10.0 = 0.739$	m ³	0.74
基礎型枠	$A = \{ (0.670 + 0.920) \times 2 + (0.150 \times 2 + 0.820) \} \times 0.100 \times 10.0 = 4.300$	m ²	4.30
敷モルタル (1:3)	$V = 0.170 \times 0.820 \times 0.040 \times 10.0 = 0.056$	m ³	0.06
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = (0.770 \times 1.020 + 0.200 \times 0.820) \times 10.0 = 9.494$	m ²	9.49

NO. 1
(10ヶ所当り)

The image contains three technical drawings of drainage grates, labeled (a), (b), and (c). Each drawing shows a top-down view of the grate assembly with dimensions in millimeters.

- (a) Standard Grate:** Shows a square grate with a 300x300mm opening. The grate is made of PU resin (300x600E) and is fixed to a base with a 1-25 mesh bolt. The overall dimensions are 820mm by 820mm. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide. The grate is 600mm long and 600mm wide. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide. The grate is 600mm long and 600mm wide. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide.
- (b) Grate with Base Reinforcement:** Shows a square grate with a 300x300mm opening. The grate is made of PU resin (300x600E) and is fixed to a base with a 1-25 mesh bolt. The overall dimensions are 820mm by 820mm. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide. The grate is 600mm long and 600mm wide. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide. The grate is 600mm long and 600mm wide. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide.
- (c) Grate with Base Reinforcement and Bottom Reinforcement:** Shows a square grate with a 300x300mm opening. The grate is made of PU resin (300x600E) and is fixed to a base with a 1-25 mesh bolt. The overall dimensions are 820mm by 820mm. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide. The grate is 600mm long and 600mm wide. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide. The grate is 600mm long and 600mm wide. The grate is 50mm high. The base is 110mm wide.

※ PU型網は、グレーチング蓋 (1-25 編目 ボルト固定式) 付。

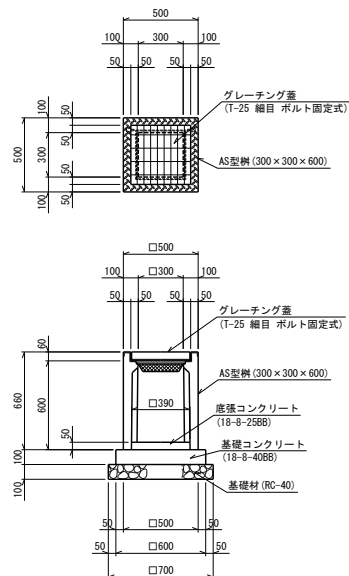
名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
PU型桷 (300×600E)	W=498kg/個 細目グレーチング 蓋付 =	個	10.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.410 \times 0.710 \times 0.050 \times 10.0$ =	m ³	0.15
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.620 \times 0.920 \times 0.100 \times 10.0$ =	m ³	0.57
基礎型枠	$A = (0.620 + 0.920) \times 2 \times 0.100$ $\times 10.0$ =	m ²	3.08
基 礎 材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.720 \times 1.020 \times 10.0$ =	m ²	7.34

A S 型 柵 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

300×300×600



※ AS型柵は、グレーチング蓋(T-25 細目 ボルト固定式)付。

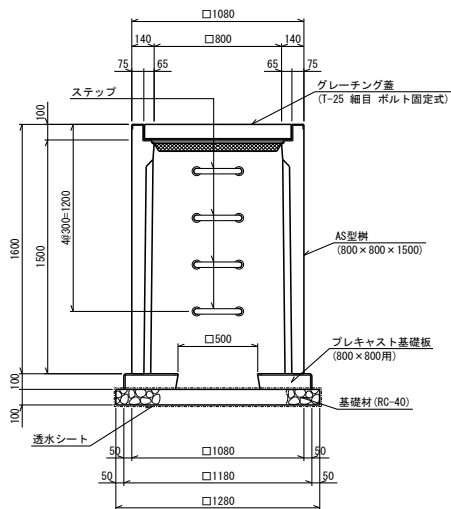
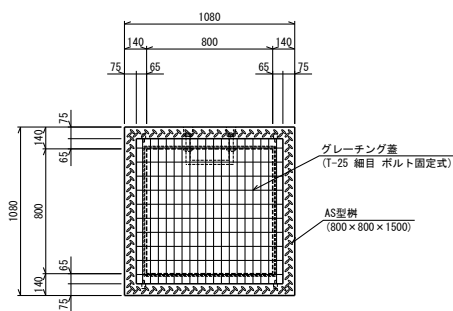
名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
AS型柵 (300×300×600)	$W=196\text{kg/個}$ 細目グレーチング蓋付 $N = \quad = \quad 10.0$	個	10.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	$V = 0.390 \times 0.390 \times 0.050 \times 10.0 = 0.076$	m ³	0.08
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.600 \times 0.600 \times 0.100 \times 10.0 = 0.360$	m ³	0.36
基礎型枠	$A = (0.600 + 0.600) \times 2 \times 0.100 \times 10.0 = 2.400$	m ²	2.40
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.700 \times 0.700 \times 10.0 = 4.900$	m ²	4.90

A S 型 柵 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

800×800×1500



※ AS型柵は、グレーチング蓋(T-25 細目 ボルト固定式)及びステップ4段付。

名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
AS型柵 (800×800×1500)	$W=1580\text{kg/個}$ 細目グレーチング蓋付、ステップ4段付 $N = \quad = \quad 10.0$	個	10.0
プレキャスト基礎板 (800×800用)	$W=270\text{kg/枚}$ $N = \quad = \quad 10.0$	枚	10.0
基礎材 (RC-40 t=10cm)	$A = 1.280 \times 1.280 \times 10.0 = 16.384$	m ²	16.38
透水シート	$A = (1.280 \times 1.280 \times 2 + 1.280 \times 0.100 \times 4) \times 10.0 = 37.888$	m ²	37.89

NO. 1
(10ヶ所当り)

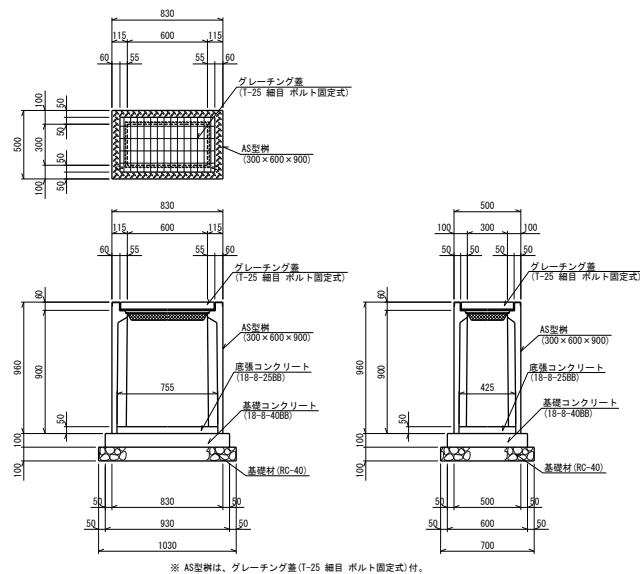
Figure 1 consists of two cross-sectional diagrams of the bridge structure. The left diagram shows the bridge deck cross-section with a total width of 830mm. The deck width is 600mm, and the pier width is 755mm. The right diagram shows the pier cross-section with a total width of 500mm. The pier width is 425mm, and the base width is 700mm. Both diagrams show the internal structure including the AS type steel (AS型鋼), reinforcement (鉄筋), and concrete (コンクリート). The diagrams are labeled with dimensions and material specifications.

名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
AS型桷 (300×600×800)	W=328kg/個 細目グレーチング 蓋付 N = = 10.0	個	10.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	V = 0.425 × 0.755 × 0.050 × 10.0 = 0.160	m ³	0.16
基礎コンクリート (18-8-40BB)	V = 0.600 × 0.930 × 0.100 × 10.0 = 0.558	m ³	0.56
基礎型枠	A = (0.600 + 0.930) × 2 × 0.100 × 10.0 = 3.060	m ²	3.06
基 礎 材 (RC-40 t=10cm)	A = 0.700 × 1.030 × 10.0 = 7.210	m ²	7.21

A S 型 柵 単位数計算書

NO. 1
(10ヶ所当り)

300×600×900

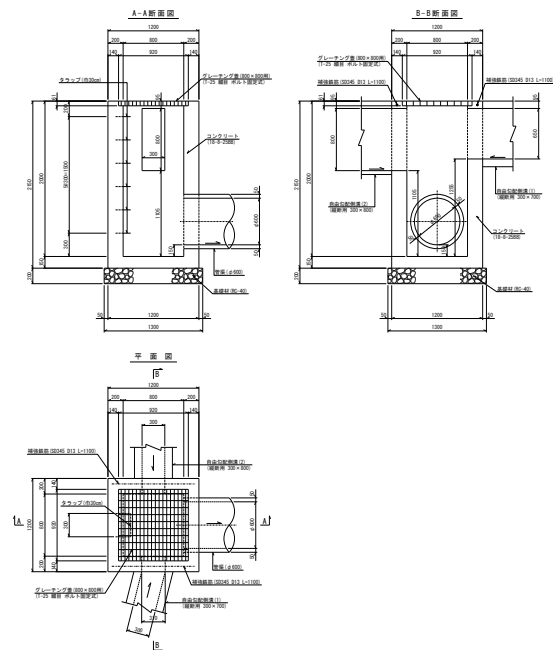


名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
AS型柵 (300×600×900)	W=356kg/個 細目グレーチング蓋付 N = = 10.0	個	10.0
底張コンクリート (18-8-25BB)	V = 0.425 × 0.755 × 0.050 × 10.0 = 0.160	m ³	0.16
基礎コンクリート (18-8-40BB)	V = 0.600 × 0.930 × 0.100 × 10.0 = 0.558	m ³	0.56
基礎型柵	A = (0.600 + 0.930) × 2 × 0.100 × 10.0 = 3.060	m ²	3.06
基礎材 (RC-40 t=10cm)	A = 0.700 × 1.030 × 10.0 = 7.210	m ²	7.21

場所打集水桝(1) 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)



名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 1.200 \times 1.200 \times 2.150 \times 10.0 = 30.960$ [除外] $V2 = 0.920 \times 0.920 \times 0.061 \times 10.0 = -0.516$ $V3 = 0.800 \times 0.800 \times 1.939 \times 10.0 = -12.410$ $V4 = 0.300 \times 0.800 \times 0.200 \times 10.0 = -0.480$ $V5 = 0.310 \times 0.650 \times 0.200 \times 10.0 = -0.403$ $V6 = \pi / 4 \times 0.700^2 \times 0.200 \times 10.0 = -0.770$ $\Sigma V = 16.381$	m^3	16.38
型 枠	$A1 = 1.200 \times 2.150 \times 4 \times 10.0 = 103.200$ $A2 = 0.800 \times 2.089 \times 4 \times 10.0 = 66.848$ $A3 = (0.300 + 0.800) \times 2 \times 0.200 \times 10.0 = 4.400$ $A4 = (0.310 + 0.650) \times 2 \times 0.200 \times 10.0 = 3.840$ [除外] $A5 = 0.300 \times 0.800 \times 2 \times 10.0 = -4.800$ $A6 = 0.310 \times 0.650 \times 2 \times 10.0 = -4.030$ $A7 = \pi / 4 \times 0.700^2 \times 2 \times 10.0 = -7.697$ $\Sigma A = 161.761$	m^2	161.76
基 礎 材 (RC-40 t=20cm)	$A = 1.300 \times 1.300 \times 10.0 = 16.900$	m^2	16.90

場所打集水桝(1) 単位数量計算書

NO. 2

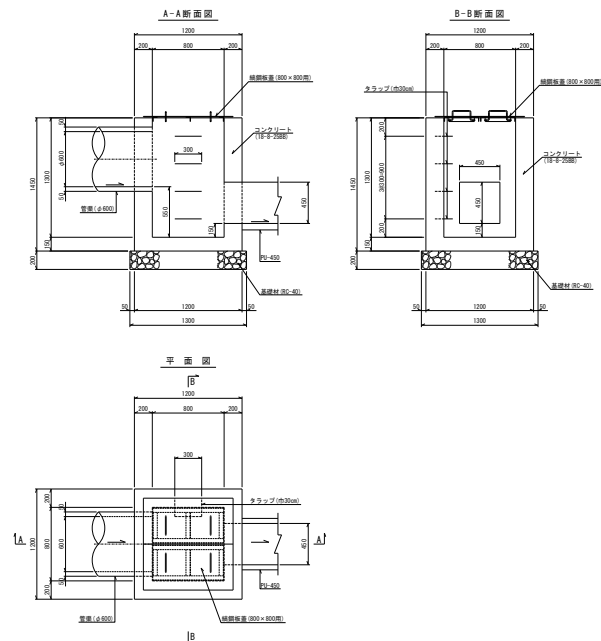
(10ヶ所当り)

名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
グレーチング蓋 (800×800用)	T-25 細目 ボルト固定式 W=141.3kg/組 N = = 10.0	組	10.0
タラップ (巾30cm)	N = 6 × 10.0 = 60.0	個	60.0
補強鉄筋 (SD345 D13)	W = (1.100 + 1.100) × 0.995 kg/m × 10.0 / 1000 = 0.022	t	0.02

場所打集水桝(2) 単位数量計算書

NO. 1

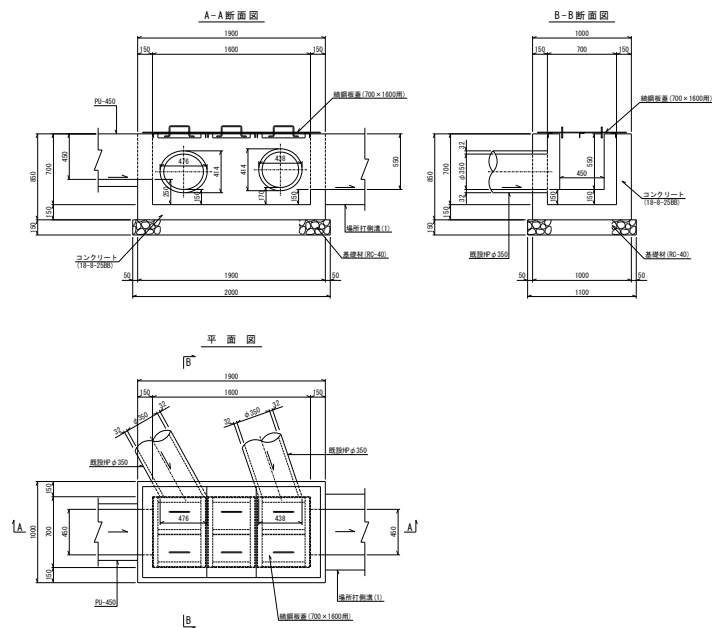
(10ヶ所当り)



名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$V1 = 1.200 \times 1.200 \times 1.450 \times 10.0 = 20.880$ [除外] $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 1.300 \times 10.0 = -8.320$ $V3 = 0.450 \times 0.450 \times 0.200 \times 10.0 = -0.405$ $V4 = \pi / 4 \times 0.700^2 \times 0.200 \times 10.0 = -0.770$ $\Sigma V = 11.385$	m ³	11.39
型 枠	$A1 = 1.200 \times 1.450 \times 4 \times 10.0 = 69.600$ $A2 = 0.800 \times 1.450 \times 4 \times 10.0 = 46.400$ $A3 = 0.450 \times 0.200 \times 4 \times 10.0 = 3.600$ [除外] $A4 = 0.450 \times 0.450 \times 2 \times 10.0 = -4.050$ $A5 = \pi / 4 \times 0.700^2 \times 2 \times 10.0 = -7.697$ $\Sigma A = 107.853$	m ²	107.85
基 礎 材 (RC-40 t=20cm)	$A = 1.300 \times 1.300 \times 10.0 = 16.900$	m ²	16.90
縞鋼板蓋 (800×800用)	W=74kg/組 $N = 10.0$	組	10.0
トラップ (巾30cm)	$N = 4 \times 10.0 = 40.0$	個	40.0

場所打修水榭(3) 単位数計算書

NO. 1
(10ヶ所当り)



名称・規格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.000 \times 1.900 \times 0.850 \times 10.0 = 16.150$ [除外] $V2 = 0.700 \times 1.600 \times 0.700 \times 10.0 = -7.840$ $V3 = 0.450 \times 0.450 \times 0.150 \times 10.0 = -0.304$ $V4 = 0.450 \times 0.550 \times 0.150 \times 10.0 = -0.371$ $V5 = \pi / 4 \times 0.476 \times 0.414 \times 0.150 \times 10.0 = -0.232$ $V6 = \pi / 4 \times 0.438 \times 0.414 \times 0.150 \times 10.0 = -0.214$ $\Sigma V = 7.189$	m ³	7.19
型 枠	$A1 = 1.000 \times 0.850 \times 2 \times 10.0 = 17.000$ $A2 = 1.900 \times 0.850 \times 2 \times 10.0 = 32.300$ $A3 = 0.700 \times 0.850 \times 2 \times 10.0 = 11.900$ $A4 = 1.600 \times 0.850 \times 2 \times 10.0 = 27.200$ $A5 = 0.450 \times 0.150 \times 3 \times 10.0 = 2.025$ $A6 = (0.450 + 0.550 \times 2) \times 0.150 \times 10.0 = 2.325$ [除外] $A7 = 0.450 \times 0.450 \times 2 \times 10.0 = -4.050$ $A8 = 0.450 \times 0.550 \times 2 \times 10.0 = -4.950$ $A9 = \pi / 4 \times 0.476 \times 0.414 \times 2 \times 10.0 = -3.095$ $A10 = \pi / 4 \times 0.438 \times 0.414 \times 2 \times 10.0 = -2.848$ $\Sigma A = 77.807$	m ²	77.81

場所打修水榭(3) 単位数量計算書

NO. 2

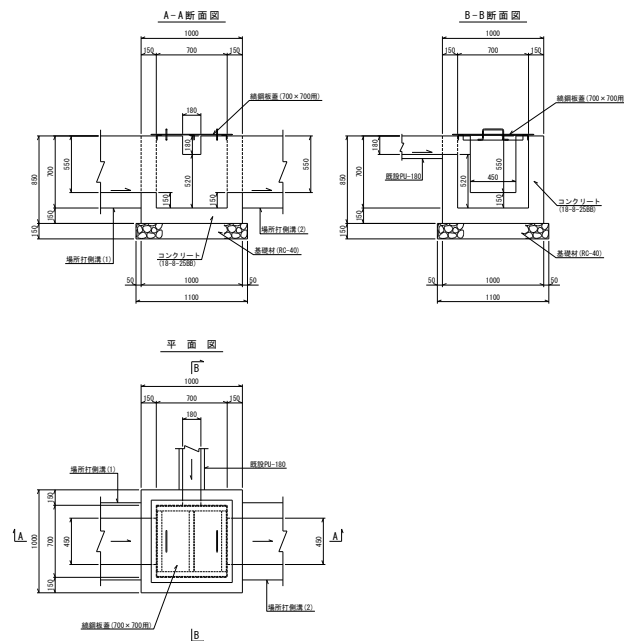
(10ヶ所当り)

名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.100 \times 2.000 \times 10.0 = 22.000$	m ²	22.00
縞鋼板蓋 (700×1600用)	W=101kg/組 $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝(4) 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

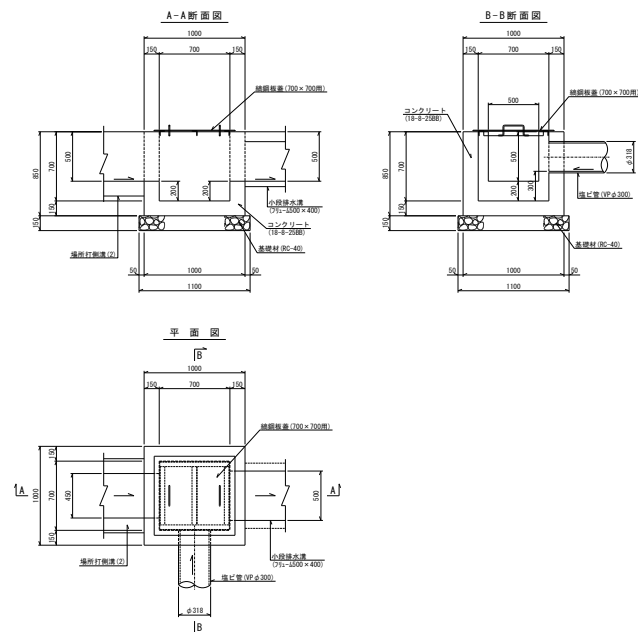


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.000 \times 1.000 \times 0.850 \times 10.0 = 8.500$ [除外] $V2 = 0.700 \times 0.700 \times 0.700 \times 10.0 = -3.430$ $V3 = 0.450 \times 0.550 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -0.743$ $V4 = 0.180 \times 0.180 \times 0.150 \times 10.0 = -0.049$ $\Sigma V = 4.278$	m ³	4.28
型 枠	$A1 = 1.000 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 34.000$ $A2 = 0.700 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 23.800$ $A3 = (0.450 + 0.550 \times 2) \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = 4.650$ $A4 = 0.180 \times 0.150 \times 3 \times 10.0 = 0.810$ [除外] $A5 = 0.450 \times 0.550 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -9.900$ $A6 = 0.180 \times 0.180 \times 2 \times 10.0 = -0.648$ $\Sigma A = 52.712$	m ²	52.71
基礎材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.100 \times 1.100 \times 10.0 = 12.100$	m ²	12.10
鋼鋼板蓋 (700×700用)	$W=46\text{kg/枚}$ $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝(5) 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)



名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.000 \times 1.000 \times 0.850 \times 10.0 = 8.500$ [除外] $V2 = 0.700 \times 0.700 \times 0.700 \times 10.0 = -3.430$ $V3 = 0.450 \times 0.500 \times 0.150 \times 10.0 = -0.338$ $V4 = 0.500 \times 0.500 \times 0.150 \times 10.0 = -0.375$ $V5 = \pi / 4 \times 0.318^2 \times 0.150 \times 10.0 = -0.119$ $\Sigma V = 4.238$	m ³	4.24
型 枠	$A1 = 1.000 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 34.000$ $A2 = 0.700 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 23.800$ $A3 = (0.450 + 0.500 \times 2) \times 0.150 \times 10.0 = 2.175$ $A4 = (0.500 + 0.500 \times 2) \times 0.150 \times 10.0 = 2.250$ [除外] $A5 = 0.450 \times 0.500 \times 2 \times 10.0 = -4.500$ $A6 = 0.500 \times 0.500 \times 2 \times 10.0 = -5.000$ $A7 = \pi / 4 \times 0.318^2 \times 2 \times 10.0 = -1.588$ $\Sigma A = 51.137$	m ²	51.14
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.100 \times 1.100 \times 10.0 = 12.100$	m ²	12.10

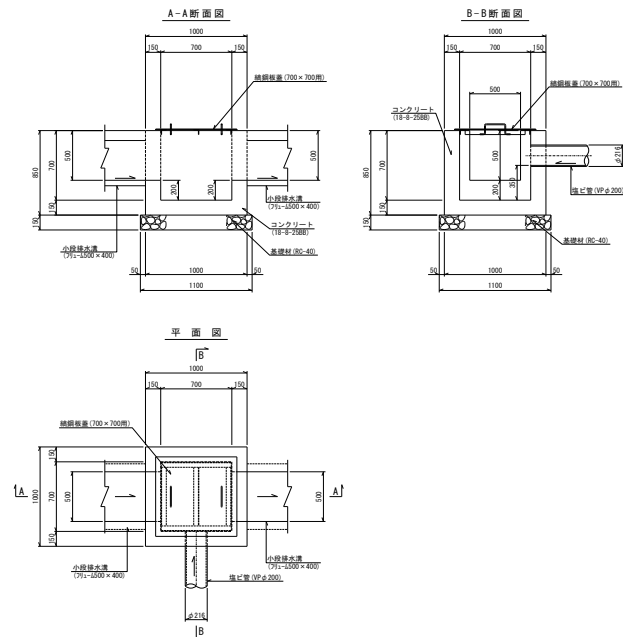
NO. 2
(10ヶ所当り)

名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
綯鋼板蓋 (700×700用)	W=46kg/枚 N = = 10.0	組	10.0

場所打集水桝(6) 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

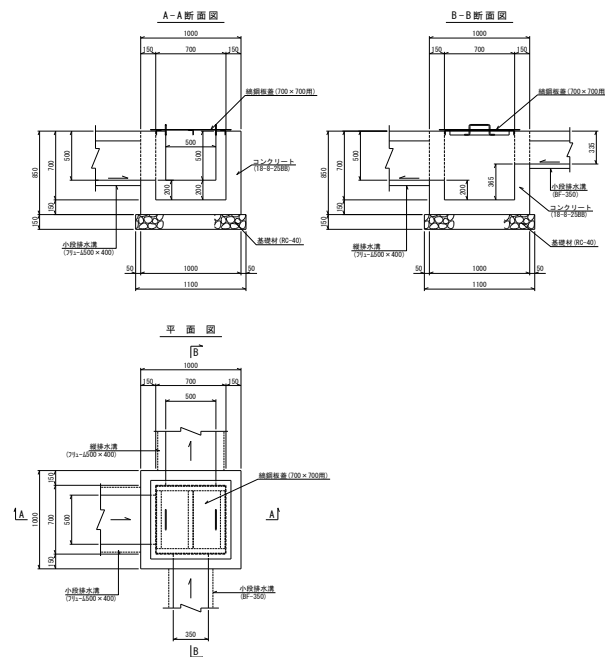


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.000 \times 1.000 \times 0.850 \times 10.0 = 8.500$ [除外] $V2 = 0.700 \times 0.700 \times 0.700 \times 10.0 = -3.430$ $V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -0.750$ $V4 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.150 \times 10.0 = -0.055$ $\Sigma V = 4.265$	m ³	4.27
型 枠	$A1 = 1.000 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 34.000$ $A2 = 0.700 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 23.800$ $A3 = (0.500 + 0.500 \times 2) \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = 4.500$ [除外] $A4 = 0.500 \times 0.500 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -10.000$ $A5 = \pi / 4 \times 0.216^2 \times 2 \times 10.0 = -0.733$ $\Sigma A = 51.567$	m ²	51.57
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.100 \times 1.100 \times 10.0 = 12.100$	m ²	12.10
縞鋼板蓋 (700×700用)	$W=46\text{kg/枚}$ $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝(7) 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

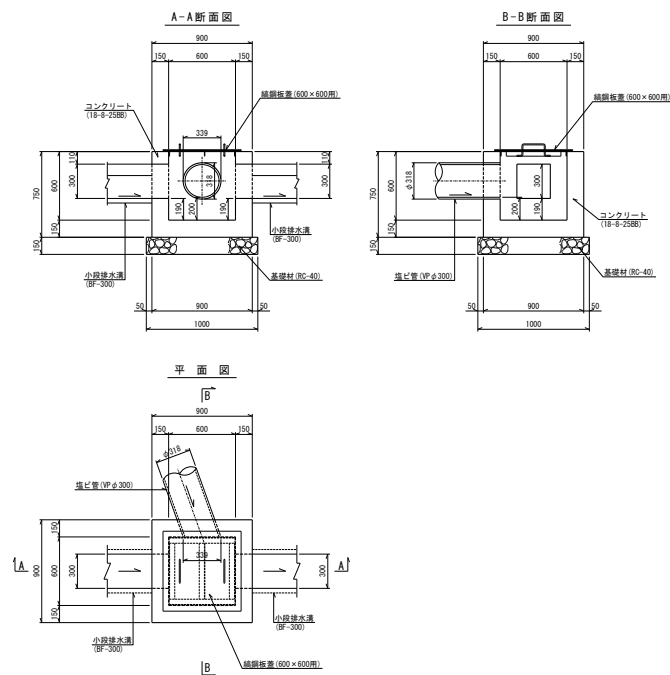


名称・規格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.000 \times 1.000 \times 0.850 \times 10.0 = 8.500$ [除外] $V2 = 0.700 \times 0.700 \times 0.700 \times 10.0 = -3.430$ $V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -0.750$ $V4 = 0.350 \times 0.335 \times 0.150 \times 10.0 = -0.176$ $\Sigma V = 4.144$	m ³	4.14
型 枠	$A1 = 1.000 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 34.000$ $A2 = 0.700 \times 0.850 \times 4 \times 10.0 = 23.800$ $A3 = (0.500 + 0.500 \times 2) \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = 4.500$ $A4 = (0.350 + 0.335 \times 2) \times 0.150 \times 10.0 = 1.530$ [除外] $A5 = 0.500 \times 0.500 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -10.000$ $A6 = 0.350 \times 0.335 \times 2 \times 10.0 = -2.345$ $\Sigma A = 51.485$	m ²	51.49
基礎材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.100 \times 1.100 \times 10.0 = 12.100$	m ²	12.10
縞鋼板蓋 (700×700用)	$W=46\text{kg/枚}$ $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝(8) 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

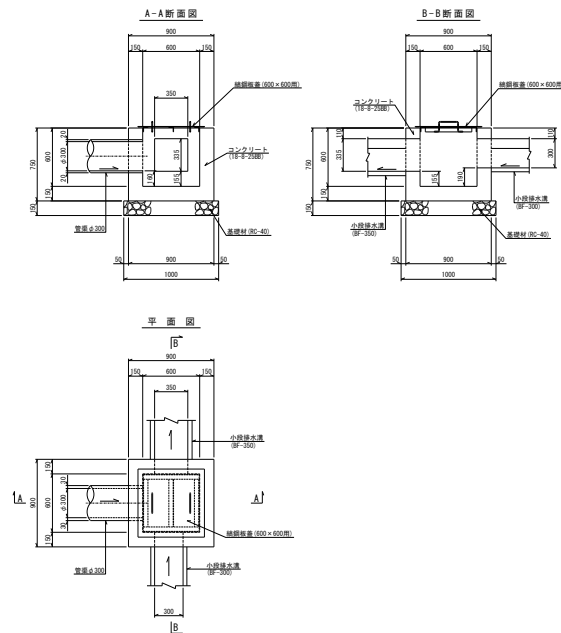


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.900 \times 0.900 \times 0.750 \times 10.0 = 6.075$ [除外] $V2 = 0.600 \times 0.600 \times 0.600 \times 10.0 = -2.160$ $V3 = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 2 \times 10.0 = -0.270$ $V4 = \pi / 4 \times 0.339 \times 0.318 \times 0.150 \times 10.0 = -0.127$ $\Sigma V = 3.518$	m ³	3.52
型 枠	$A1 = 0.900 \times 0.750 \times 4 \times 10.0 = 27.000$ $A2 = 0.600 \times 0.750 \times 4 \times 10.0 = 18.000$ $A3 = 0.300 \times 0.150 \times 4 \times 2 \times 10.0 = 3.600$ [除外] $A4 = 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 2 \times 10.0 = -3.600$ $A5 = \pi / 4 \times 0.339 \times 0.318 \times 2 \times 10.0 = -1.693$ $\Sigma A = 43.307$	m ²	43.31
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.000 \times 1.000 \times 10.0 = 10.000$	m ²	10.00
縞鋼板蓋 (600×600用)	$W=36.6\text{kg/枚}$ $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝(9) 単位数計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

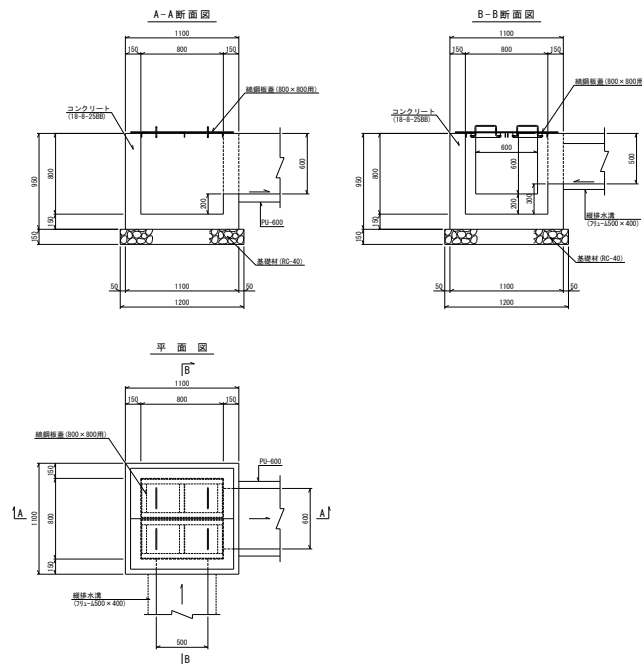


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 0.900 \times 0.900 \times 0.750 \times 10.0 = 6.075$ [除外] $V2 = 0.600 \times 0.600 \times 0.600 \times 10.0 = -2.160$ $V3 = 0.300 \times 0.300 \times 0.150 \times 10.0 = -0.135$ $V4 = 0.350 \times 0.335 \times 0.150 \times 10.0 = -0.176$ $V5 = \pi / 4 \times 0.360^2 \times 0.150 \times 10.0 = -0.153$ $\Sigma V = 3.451$	m ³	3.45
型 枠	$A1 = 0.900 \times 0.750 \times 4 \times 10.0 = 27.000$ $A2 = 0.600 \times 0.750 \times 4 \times 10.0 = 18.000$ $A3 = 0.300 \times 0.150 \times 4 \times 10.0 = 1.800$ $A4 = (0.350 + 0.335) \times 2 \times 0.150 \times 10.0 = 2.055$ [除外] $A5 = 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 10.0 = -1.800$ $A6 = 0.350 \times 0.335 \times 2 \times 10.0 = -2.345$ $A7 = \pi / 4 \times 0.360^2 \times 2 \times 10.0 = -2.036$ $\Sigma A = 42.674$	m ²	42.67
基 礎 材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.000 \times 1.000 \times 10.0 = 10.000$	m ²	10.00
縞鋼板蓋 (600×600用)	$W=36.6\text{kg/枚}$ $N = 10.0$	組	10.0

場所打集水桝(10) 単位数量計算書

NO. 1

(10ヶ所当り)

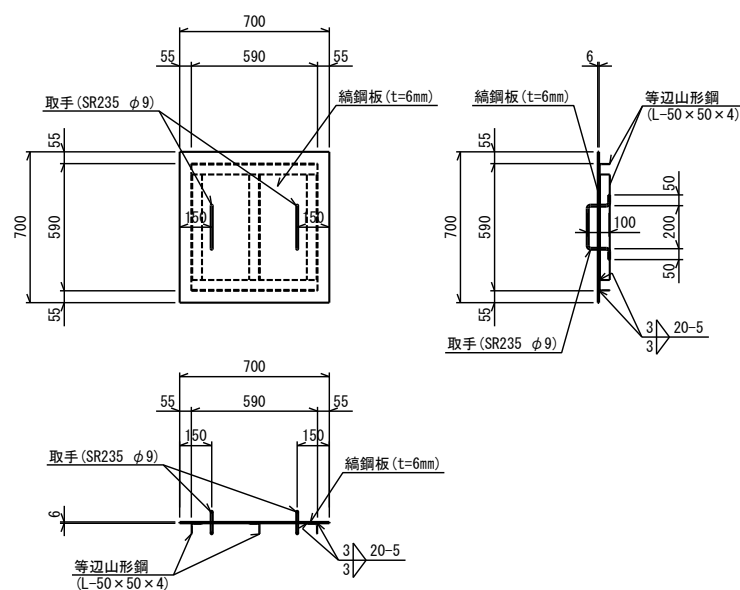


名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート (18-8-25BB)	$V1 = 1.100 \times 1.100 \times 0.950 \times 10.0 = 11.495$ $[除外]$ $V2 = 0.800 \times 0.800 \times 0.800 \times 10.0 = -5.120$ $V3 = 0.500 \times 0.500 \times 0.150 \times 10.0 = -0.375$ $V4 = 0.600 \times 0.600 \times 0.150 \times 10.0 = -0.540$ $\Sigma V = 5.460$	m ³	5.46
型 枠	$A1 = 1.100 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 41.800$ $A2 = 0.800 \times 0.950 \times 4 \times 10.0 = 30.400$ $A3 = (0.500 + 0.500 \times 2) \times 0.150 \times 10.0 = 2.250$ $A4 = 0.600 \times 0.150 \times 3 \times 10.0 = 2.700$ $[除外]$ $A5 = 0.500 \times 0.500 \times 2 \times 10.0 = -5.000$ $A6 = 0.600 \times 0.600 \times 2 \times 10.0 = -7.200$ $\Sigma A = 64.950$	m ²	64.95
基礎材 (RC-40 t=15cm)	$A = 1.200 \times 1.200 \times 10.0 = 14.400$	m ²	14.40
縞鋼板蓋 (800×800用)	$W=74kg/組$ $N = 10.0$	組	10.0

縞 鋼 板 蓋 単 位 数 量 計 算 書

NO. 1
(10組当り)

(600×600用)

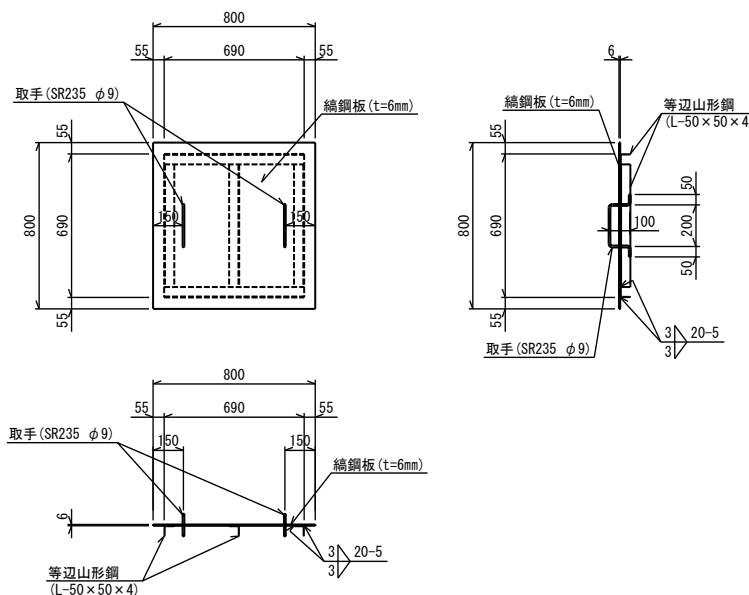


名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
縞 鋼 板 (t=6mm)	$W = 0.700 \times 0.700 \times 48.77 \text{ kg/m}^2 / 1000 \times 10 = 0.239$	t	0.24
等 辺 山 形 鋼 (L-50×50×4)	$W = (0.590 \times 2 + 0.490 \times 3) \times 3.06 \text{ kg/m} / 1000 \times 10 = 0.081$	t	0.08
取 手 (SR235 φ9)	$W = 0.500 \times 2 \times 0.499 \text{ kg/m} / 1000 \times 10 = 0.005$	t	0.005
塗 装	溶融亜鉛メッキ JIS H 8641 HDZT70 $W = 0.239 + 0.081 + 0.005 = 0.325$	t	0.33

縞 鋼 板 蓋 単 位 数 量 計 算 書

NO. 1
(10組当り)

(700×700用)

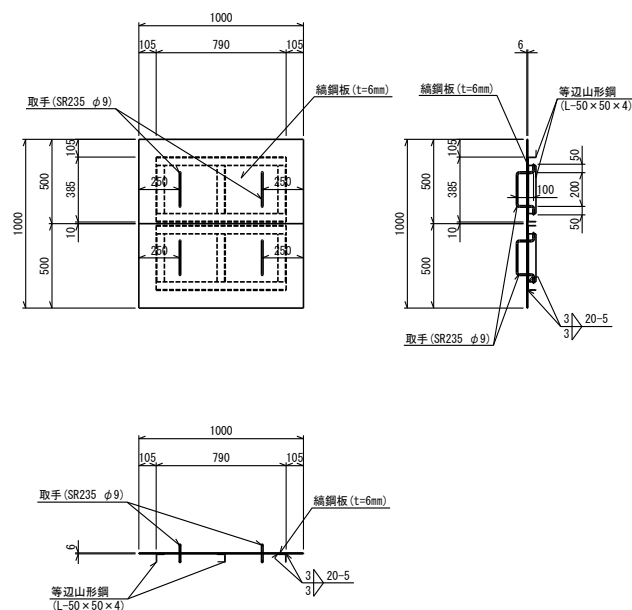


名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
縞 鋼 板 (t=6mm)	$W = 0.800 \times 0.800 \times 48.77 \text{ kg/m}^2 / 1000 \times 10 = 0.312$	t	0.31
等 辺 山 形 鋼 (L-50×50×4)	$W = (0.690 \times 2 + 0.590 \times 3) \times 3.06 \text{ kg/m} / 1000 \times 10 = 0.096$	t	0.10
取 手 (SR235 φ9)	$W = 0.500 \times 2 \times 0.499 \text{ kg/m} / 1000 \times 10 = 0.005$	t	0.005
塗 装	溶融亜鉛メッキ JIS H 8641 HDZT70 $W = 0.312 + 0.096 + 0.005 = 0.413$	t	0.41

縞 鋼 板 蓋 単 位 数 量 計 算 書

NO. 1
(10組当り)

(800×800用)

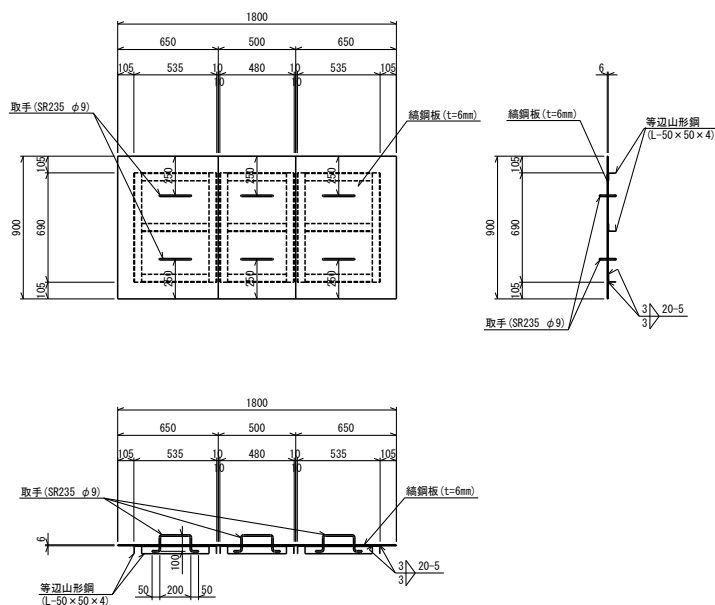


名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
縞 鋼 板 (t=6mm)	$W = \frac{1.000 \times 0.500 \times 2 \times 48.77 \text{ kg/m}^2}{1000 \times 10} = 0.488$	t	0.49
等辺山形鋼 (L-50×50×4)	$W = \frac{(0.790 \times 2 + 0.285 \times 3) \times 2 \times 3.06 \text{ kg/m}}{1000 \times 10} = 0.149$	t	0.15
取 手 (SR235 φ9)	$W = \frac{0.500 \times 2 \times 2 \times 0.499 \text{ kg/m}}{1000 \times 10} = 0.010$	t	0.01
塗 装	溶融亜鉛メッキ JIS H 8641 HDZT70 $W = 0.488 + 0.149 + 0.010 = 0.647$	t	0.65

縞 鋼 板 蓋 単 位 数 量 計 算 書

NO. 1
(10組当り)

(700×1600用)



名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
縞 鋼 板 (t=6mm)	$W = (0.900 \times 0.650 \times 2 + 0.900 \times 0.500) \times 48.77 \text{ kg/m}^2 / 1000 \times 10 = 0.790$	t	0.79
等 辺 山 形 鋼 (L-50×50×4)	$W = (0.690 \times 2 \times 3 + 0.435 \times 2 \times 2 + 0.380 \times 2) \times 3.06 \text{ kg/m} / 1000 \times 10 = 0.203$	t	0.20
取 手 (SR235 φ9)	$W = 0.500 \times 2 \times 3 \times 0.499 \text{ kg/m} / 1000 \times 10 = 0.015$	t	0.02
塗 装	溶融亜鉛メッキ JIS H 8641 HDZT70 $W = 0.790 + 0.203 + 0.015 = 1.008$	t	1.01

排水工 延長調書

NO. 1

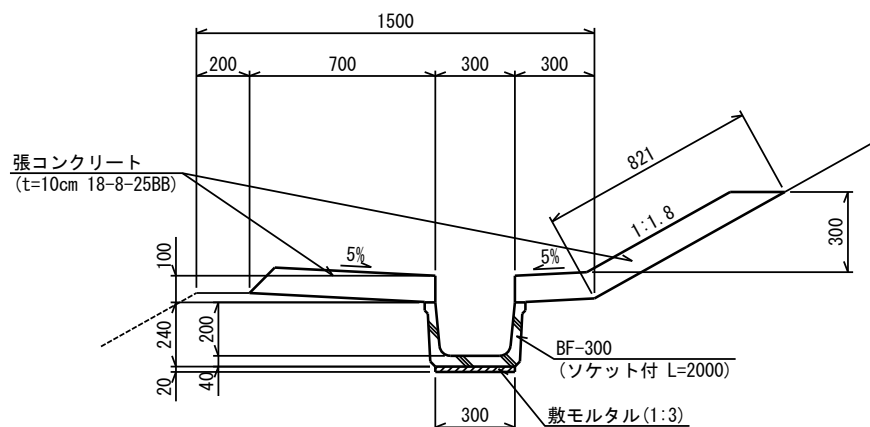
[illegible]

小 段 排 水 溝 単 位 数 量 計 算 書

NO. 1

(10m当り)

(BF-300)



名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量
ベンチフレーム (BF-300 ソケット付 L=2000)	$N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	本	5.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.300 \times 0.020 \times 10.0 = 0.060$	m ³	0.06
張コンクリート (t=10cm 18-8-25BB)	$A = (0.700 + 0.300 + 0.821) \times 10.0 = 18.210$	m ²	18.21
型 枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	m ²	2.00

NO. 1
(10m当り)

張コンクリート
(t=10cm 18-8-25BB)

BF-350
(ソケット付 L=2000)

敷モルタル(1:3)

1500

200 650 350 300

100

280

20

235

45

345

5%

5%

821

1:1.8

300

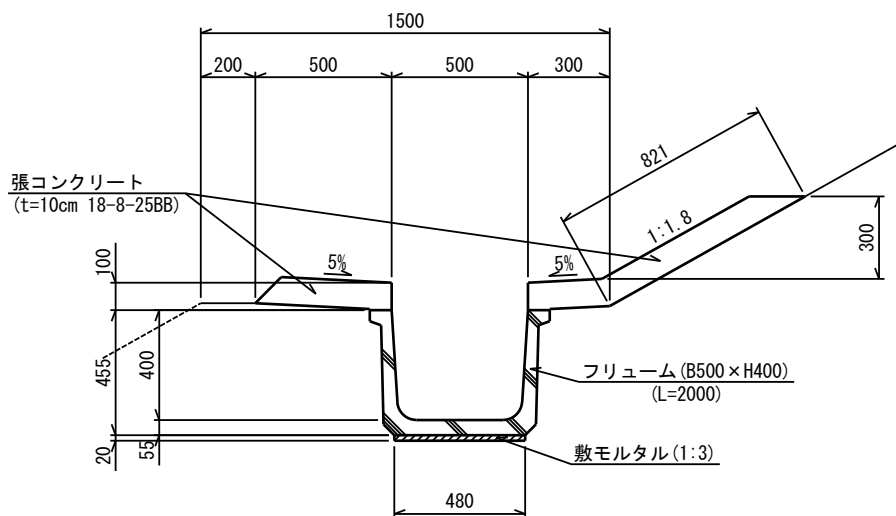
名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
ベンチリウム (BF-350 ソケット付 L=2000)	$N = 10.0 \div 2.000$	本	5.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.345 \times 0.020 \times 10.0$	m ³	0.07
張コンクリート (t=10cm 18-8-25BB)	$A = (0.650 + 0.300 + 0.821) \times 10.0 =$	m ²	17.71
型 枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.0$	m ²	2.00

小 段 排 水 溝 単 位 数 量 計 算 書

NO. 1

(10m当り)

(フリュームB500×H400)



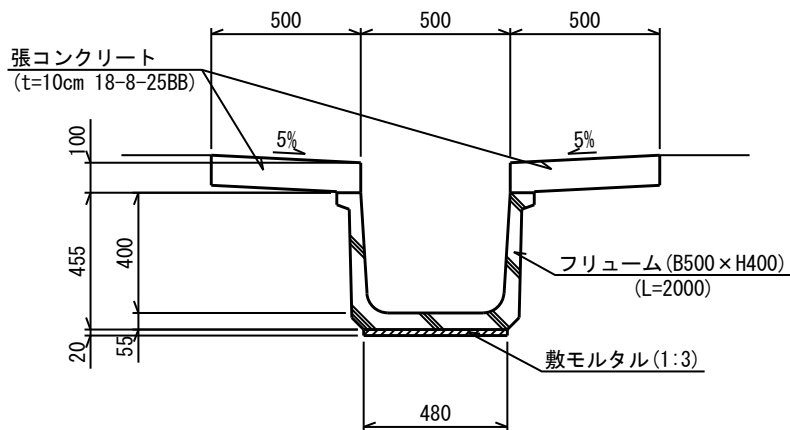
名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
フリューム (B500×H400 L=2000)	フランジフリュームⅡ型同等品以上 参考重量W=378kg/本 $N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	本	5.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.480 \times 0.020 \times 10.0 = 0.096$	m ³	0.10
張コンクリート (t=10cm 18-8-25BB)	$A = (0.500 + 0.300 + 0.821) \times 10.0 = 16.210$	m ²	16.21
型 枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	m ²	2.00

縦排水溝 単位数量計算書

NO. 1

(10m当り)

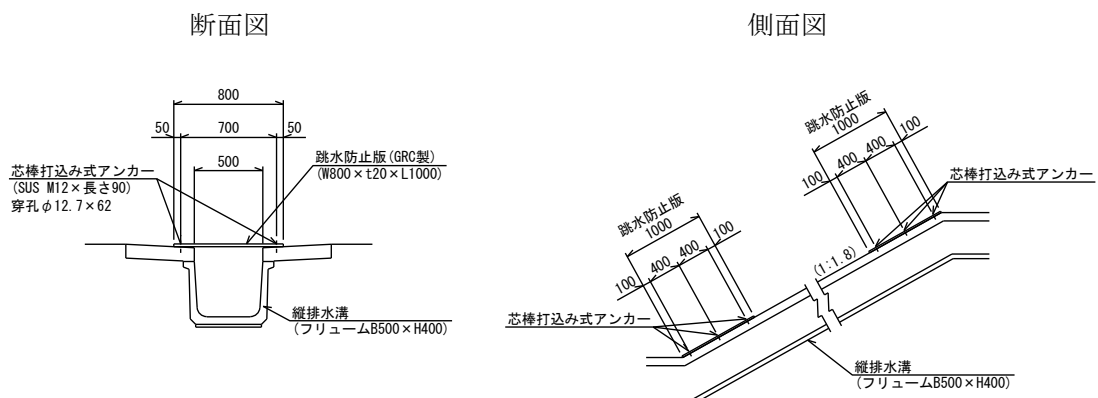
(フリュームB500×H400)



名 称・規 格	計 算 式	単 位	数 量
フリューム (B500×H400 L=2000)	フランジフリュームⅡ型同等品以上 参考重量W=378kg/本 $N = 10.0 \div 2.000 = 5.0$	本	5.0
敷モルタル (1:3)	$V = 0.480 \times 0.020 \times 10.0 = 0.096$	m ³	0.10
張コンクリート (t=10cm 18-8-25BB)	$A = (0.500 + 0.500) \times 10.0 = 10.000$	m ²	10.00
型 枠	$A = 0.100 \times 4 \times 10.0 = 4.000$	m ²	4.00

跳 水 防 止 版 単 位 数 量 計 算 書

NO. 1
(10枚当り)



名 称 ・ 規 格	計 算 式	単位	数 量
跳水防止版 (側溝幅500用 GRC製)	W800×t20×L1000 W=34.0kg/枚 N = = 10	枚	10
芯棒打込み式アンカー (SUS M12×長さ90)	SC-1290同等品以上 N = 6 本/枚 × 10.0 = 60	本	60
穿 孔 (φ12.7×62)	N = 6 孔/枚 × 10.0 = 60	孔	60

構造物撤去工数量集計表

NO. 1
(1式当り)

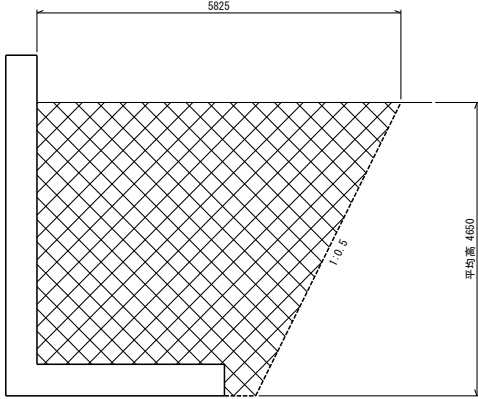
種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
防護柵撤去工			式	1	
	カーポートレール撤去	Gr-C-4E	m	11	
	横断防止柵撤去	3段ビーム型 ベースプレート式	m	70	
	ネットフェンス撤去	H=1.20m	m	62	
作業土工			式	1	
	床 掘	土砂 標準	m ³	650	
	埋 戻 し	流用土 最大埋戻幅4m以上	m ³	650	
構造物取壊し工			式	1	
	コンクリート構造物 取 壊 し	無筋Co	m ³	323	
	コンクリート構造物 取 壊 し	鉄筋Co	m ³	146	
	舗装版切断	As t=5cm	m	5	
	舗装版破砕	As t=5cm	m ²	1,800	
	舗装版破砕	Co t=10cm	m ²	9	
排水構造物 撤 去 工			式	1	
	蓋 撤 去	40kg/枚以下	枚	90	
	蓋 撤 去	40を超え170kg/枚以下	枚	8	
運搬処理工			式	1	
	殻 運 搬	無筋Co	m ³	324	
	殻 運 搬	鉄筋Co	m ³	146	
	殻 運 搬	As	m ³	90	
	殻 処 分	無筋Co	m ³	324	
	殻 処 分	鉄筋Co	m ³	146	

NO. 2
(1式当り)

[illegible]

構造物撤去工 数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
□ 防護柵撤去工			
1. ガートレール撤去 (Gr-C-4E)	L = 別紙延長調書より = 11.4	m	11
2. 横断防止柵撤去 (3段ビーム型 ベースプレート式)	L = 別紙延長調書より = 69.6	m	70
3. ネットフェンス撤去 (H=1.20m)	L = 別紙延長調書より = 62.4	m	62
□ 作業土工	[土工図 L型擁壁取壊し] L = 32.0 m		
	 床 掘 A=20.2m² 埋戻し A=20.2m²		
1. 床 掘 (土砂 標準)	V = 20.2 × 32.0 = 646.4	m ³	650
2. 埋 戻 し (流用土 最大埋戻幅 4m以上)	V = 20.2 × 32.0 = 646.4	m ³	650
□ 構造物取壊し工	※ 延長は別紙延長調書より		
1. コンクリート構造物 取壊し (無筋Co)	[ブロック積A取壊し] V1 = 4.068 m² × 50.3 m = 204.62 [ブロック積B取壊し] V2 = 1.926 m² × 15.5 m = 29.85		

構造物撤去工 数量計算書

NO. 2
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
	[重力式擁壁A取壊し] $V3 = (0.400 + 0.940) / 2 \times 1.800$ $\times 47.3 \text{ m} = 57.04$ [重力式擁壁B取壊し] $V4 = (0.400 + 0.880) / 2 \times 1.600$ $\times 7.4 \text{ m} = 7.58$ [端部コンクリート取壊し] $V5 = 0.400 \times 0.700 \times 8.7 \text{ m} = 2.44$ [ブロック塀取壊し] $V6 = 0.100 \times 0.600 \times 32.0 \text{ m} = 1.92$ [管渠φ400 基礎取壊し] $V7 = 0.105 \text{ m}^2 \times 7.4 \text{ m} = 0.78$ [場所打側溝A取壊し] $V8 = (0.600 \times 0.380 - 0.300 \times 0.230)$ $\times 47.1 \text{ m} = 7.49$ [場所打側溝B取壊し] $V9 = (0.750 \times 0.800 - 0.450 \times 0.650)$ $\times 21.8 \text{ m} = 6.70$ [自由勾配側溝 底張、基礎コン取壊し] $V10 = 0.083 \text{ m}^2 \times 18.8 \text{ m} = 1.56$ [集水枿A取壊し] $V11 = (1.000 \times 1.000 \times 1.350 - 0.720$ $\times 0.720 \times 0.071 - 0.600 \times 0.600$ $\times 1.129) \times 1 \text{ 個所} = 0.91$ [集水枿B取壊し] $V12 = (0.800 \times 0.800 \times 0.550 - 0.620$ $\times 0.620 \times 0.061 - 0.500 \times 0.500$ $\times 0.339) \times 4 \text{ 個所} = 0.98$ [集水枿C取壊し] $V13 = (0.800 \times 0.800 \times 0.650 - 0.620$ $\times 0.620 \times 0.061 - 0.500 \times 0.500$ $\times 0.439) \times 2 \text{ 個所} = 0.57$ [集水枿D取壊し] $V14 = (1.000 \times 1.000 \times 1.050 - 0.820$ $\times 0.820 \times 0.081 - 0.700 \times 0.700$ $\times 0.819) \times 1 \text{ 個所} = 0.59$ $\Sigma V = 323.03$	m ³	323
2. コンクリート構造物 取壊し (鉄筋Co)	[L型擁壁取壊し] $V1 = (5.400 + 3.000) \times 0.500 \times 32.0 \text{ m}$ $= 134.40$ [管渠φ400 ヒューム管取壊し] $V2 = 0.048 \text{ m}^2 \times 7.4 \text{ m} = 0.36$		

構造物撤去工 数量計算書

N0.3
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
	[自由勾配側溝 蓋、本体取壊し] $V3 = 0.153 \text{ m}^2 \times 18.8 \text{ m} = 2.88$ [L型街渠取壊し] $V4 = 0.050 \text{ m}^2 \times 33.6 \text{ m} = 1.68$ [PU-180取壊し] $V5 = 0.024 \text{ m}^2 \times 21.2 \text{ m} = 0.51$ [PU-240取壊し] $V6 = 0.038 \text{ m}^2 \times 23.2 \text{ m} = 0.88$ [PU-300B取壊し] $V7 = 0.055 \text{ m}^2 \times 39.3 \text{ m} = 2.16$ [PU-450取壊し] $V8 = 0.092 \text{ m}^2 \times 36.1 \text{ m} = 3.32$ $\Sigma V = 146.19$	m ³	146
3. 舗装版切断 (As t=5cm)	L = 4.5	m	5
4. 舗装版破碎 (As t=5cm)	構造物撤去工平面図より $\Sigma A = \frac{A1}{1450.72} + \frac{A2}{74.80} + \frac{A3}{271.11} = 1,796.63$	m ²	1,800
5. 舗装版破碎 (Co t=10cm)	構造物撤去工平面図より $A = 9.47$	m ²	9
□ 排水構造物 撤去工	※ 枚数は別紙延長調書より		
1. 蓋 撤 去 (40kg/枚以下)	縞鋼板蓋 PU-240用 PU-300用 $N = 48 + 17 + 25 = 90$	枚	90
2. 蓋 撤 去 (40超え170 kg/枚以下)	500×500用 600×600用 700×700用 $N = 6 + 1 + 1 = 8$	枚	8
□ 運搬処理工			
1. 殻 運 搬 (無筋Co)	V1 = コンクリート構造物取壊しより = 323.03 V2 = 9.47 × 0.10 = 0.95 $\Sigma V = 323.98$	m ³ m ³ m ³	324
2. 殻 運 搬 (鉄筋Co)	V = コンクリート構造物取壊しより = 146.19	m ³	146

構造物撤去工 数量計算書

NO. 4
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
3. 殻 運 搬 (As)	$V = 1796.63 \times 0.05 = 89.83$	m ³	90
4. 殻 処 分 (無筋Co)	$V = \text{殻運搬より} = 323.98$	m ³	324
5. 殻 処 分 (鉄筋Co)	$V = \text{殻運搬より} = 146.19$	m ³	146
6. 殻 処 分 (As)	$V = \text{殻運搬より} = 89.83$	m ³	90
7. 現場発生品 運搬 (縞鋼板蓋)	$W = 27 \text{ kg/枚} \times 48 \text{ 枚} \div 1000 = 1.296$	t	1.30
8. 現場発生品 運搬 (グレーチング蓋)	$ \begin{aligned} W = & \left(\begin{array}{l} \text{PU-240用} \\ 14 \text{ kg/枚} \times 17 \text{ 枚} + 22 \text{ kg/枚} \times 25 \text{ 枚} \\ \text{500} \times \text{500用} \\ + 41 \text{ kg/枚} \times 6 \text{ 枚} + 59 \text{ kg/枚} \times 1 \text{ 枚} \\ \text{700} \times \text{700用} \\ + 83 \text{ kg/枚} \times 1 \text{ 枚} \end{array} \right) \div 1000 = 1.176 \end{aligned} $	t	1.18
9. 現場発生品 運搬 (ガードレール)	$W = 16.0 \text{ kg/m} \times 11.4 \text{ m} \div 1000 = 0.182$	t	0.18
10. 現場発生品 運搬 (横断防止柵)	$W = 9.3 \text{ kg/m} \times 69.6 \text{ m} \div 1000 = 0.647$	t	0.65
11. 現場発生品 運搬 (ネットフェンス)	$W = 7.2 \text{ kg/m} \times 62.4 \text{ m} \div 1000 = 0.449$	t	0.45

防護柵撤去工 延長調書

NO. 1

[illegible]

構造物撤去工 延長調書

NO. 1

名 称	測 点		数 量	摘 要
	左・右	自 至		
ブロック積A取壊し	左～右	NO. 0 + 4.90 ～ NO. 1 + 2.90	50.3	
		合計＝	50.3m	
ブロック積B取壊し	左	NO. 1 + 1.50 ～ NO. 1 + 17.10	15.5	
		合計＝	15.5m	
重力式擁壁A取壊し	左	NO. 0 + 2.80 ～ NO. 2 + 1.60	47.3	
		合計＝	47.3m	
重力式擁壁B取壊し	左	NO. 1 + 17.10 ～ NO. 2 + 0.00	7.4	
		合計＝	7.4m	
L型擁壁取壊し	右	NO. 1 + 0.60 ～ NO. 3 + 3.90	32.0	
		合計＝	32.0m	
端部コンクリート取壊し	左	NO. 2 + 0.00 ～ NO. 2 + 2.70	8.7	
		合計＝	8.7m	
ブロック塀取壊し	右	NO. 0 + 13.20 ～ NO. 1 + 2.60	32.0	
		合計＝	32.0m	
管渠φ400取壊し	左	NO. 0 - 2.80 ～ NO. 0 + 4.60	7.4	
		合計＝	7.4m	
場所打側溝A取壊し	右	NO. 0 - 1.10 ～ NO. 1 + 1.00	47.1	
		合計＝	47.1m	
場所打側溝B取壊し	左	NO. 2 + 0.00 ～ NO. 2 + 12.50	21.8	
		合計＝	21.8m	
自由勾配側溝取壊し	左	NO. 0 - 3.10	18.8	市道部
		合計＝	18.8m	
L型街渠取壊し	右	NO. 2 + 1.40 ～ NO. 3 + 14.90	33.6	
		合計＝	33.6m	
PU-180取壊し	左	NO. 1 + 3.30 ～ NO. 2 + 0.00	21.2	
		合計＝	21.2m	

[illegible][illegible]

縁石工数量集計表

NO. 1

(1式当り)

[illegible]

縁石工 延長調書

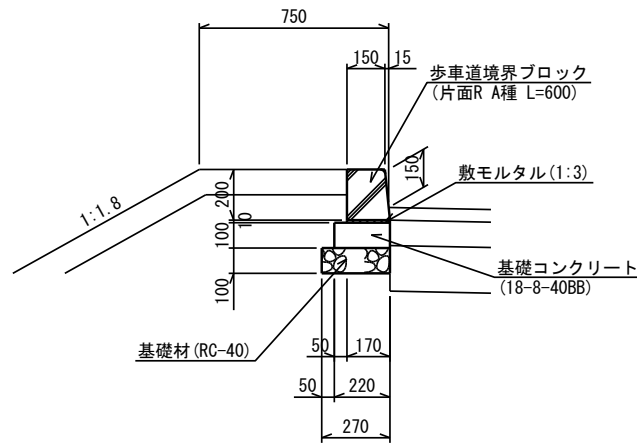
NO. 1

[illegible]

歩車道境界ブロック 単位数計算書

NO. 1
(10m当り)

(片面R A種)



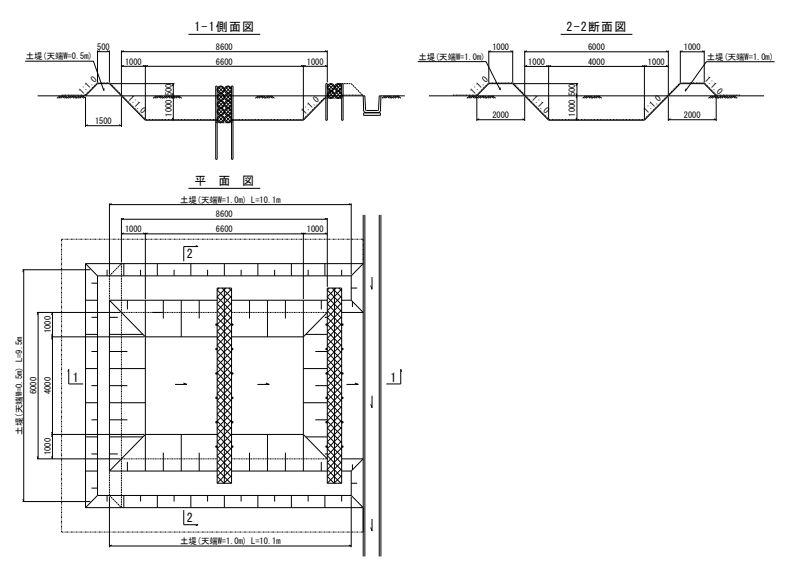
名 称・規 格	計 算 式	単位	数 量
歩車道境界ブロック (片面R A種 L=600)	$N = 16.5$	個	16.5
敷モルタル (1:3)	$V = 0.170 \times 0.010 \times 10.0 = 0.017$	m ³	0.02
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$V = 0.220 \times 0.100 \times 10.0 = 0.220$	m ³	0.22
基礎型枠	$A = 0.100 \times 2 \times 10.0 = 2.000$	m ²	2.00
基 礎 材 (RC-40 t=10cm)	$A = 0.270 \times 10.0 = 2.700$	m ²	2.70

NO. 1
(1式当り)

[illegible]

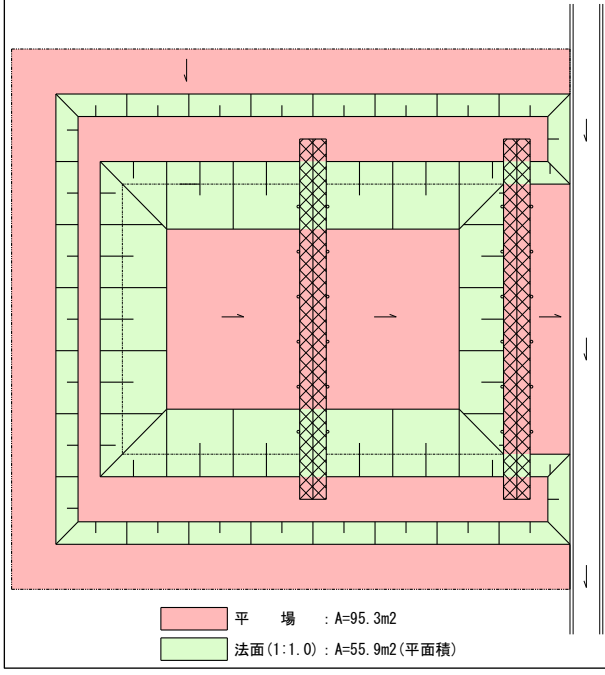
仮設工数量計算書

NO. 1
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
□ 仮設盛土工	[延長] L = 東側から南側路肩部 = 173.9 m		
1. 仮設盛土	$V = 0.2 \times 173.9 = 34.8$	m ³	30
2. 法面整形 (盛土部)	$A = 0.467 \times 173.9 = 81.2$	m ²	80
3. 搬入土	V = 仮設盛土より = 34.8	m ³	30
□ 仮設沈砂池工	[土工図] 		
1. 掘削 (土砂)	$V = (4.00 \times 6.60 + 6.00 \times 8.60) / 2 \times 1.00 = 39.0$	m ³	40
2. 盛土 (流用土)	- 土堤(天端W=0.5m) $V1 = (0.50 + 1.50) / 2 \times 0.50 \times 9.50 = 4.8$ - 土堤(天端W=1.0m) $V2 = (1.00 + 2.00) / 2 \times 0.50 \times 10.10 \times 2 = 15.2$ $\Sigma V = 20.0$	m ³	20

仮 設 工 数 量 計 算 書

NO. 2
(1式当り)

種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式	単位	数 量
3. 残 土 (土砂、仮置き)	$V = 39.0 - 20.0 / 0.9 = 16.8$	m ³	20
4. 土木シート (PPシート 0.37mm)	[土木シート設置平面図]  1:1.0斜比=1.4142 平 場 : A=95.3m² 法面 (1:1.0) : A=55.9m² (平面積) 平 場 法面 A = 95.3 + 55.9 × 1.4142 = 174.4	m ²	174
5. 濁水处理フィルター (環境配慮型 φ300)	バイオログ相当品 ・ 中央(3-3断面) L1 = (7.8 + 7.2 + 6.6 + 6.0 + 5.4) × 2 列 = 66.0 ・ 下流(4-4断面) L2 = (8.0 + 7.4) × 2 列 = 30.8 ΣL = 96.8	m	97
6. 一般構造用鋼管 (STK400 φ60.5×3.2)	・ 中央(3-3断面) L=3.0m N = 6 本 × 2 列 = 12 W1 = 3.00 × 4.52 kg/m × 12 / 1000 = 0.163 ・ 下流(4-4断面) L=1.5m N = 6 本 × 2 列 = 12 W2 = 1.50 × 4.52 kg/m × 12 / 1000 = 0.081 ΣW = 0.244	本 本 t	 0.24

仮 設 工 数 量 計 算 書				NO. 3 (1式当り)	
種 別・細 別	規 格 ・ 計 算 式			単 位	数 量
7. 高密度 ポリエチレン管 (シングル構造 無孔 φ400)	L = = 16.3			m	16