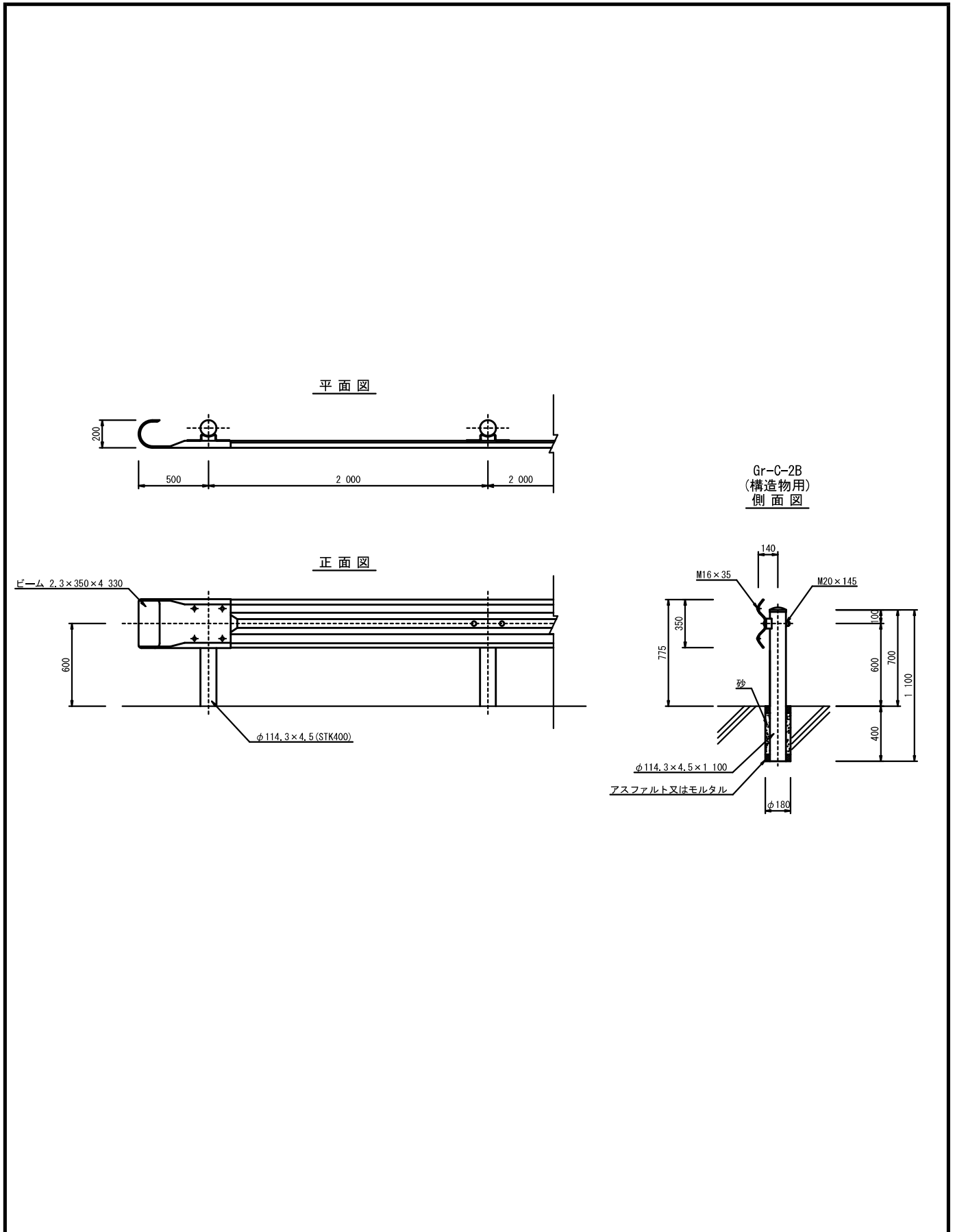


一般計算書

種 別：防護柵工



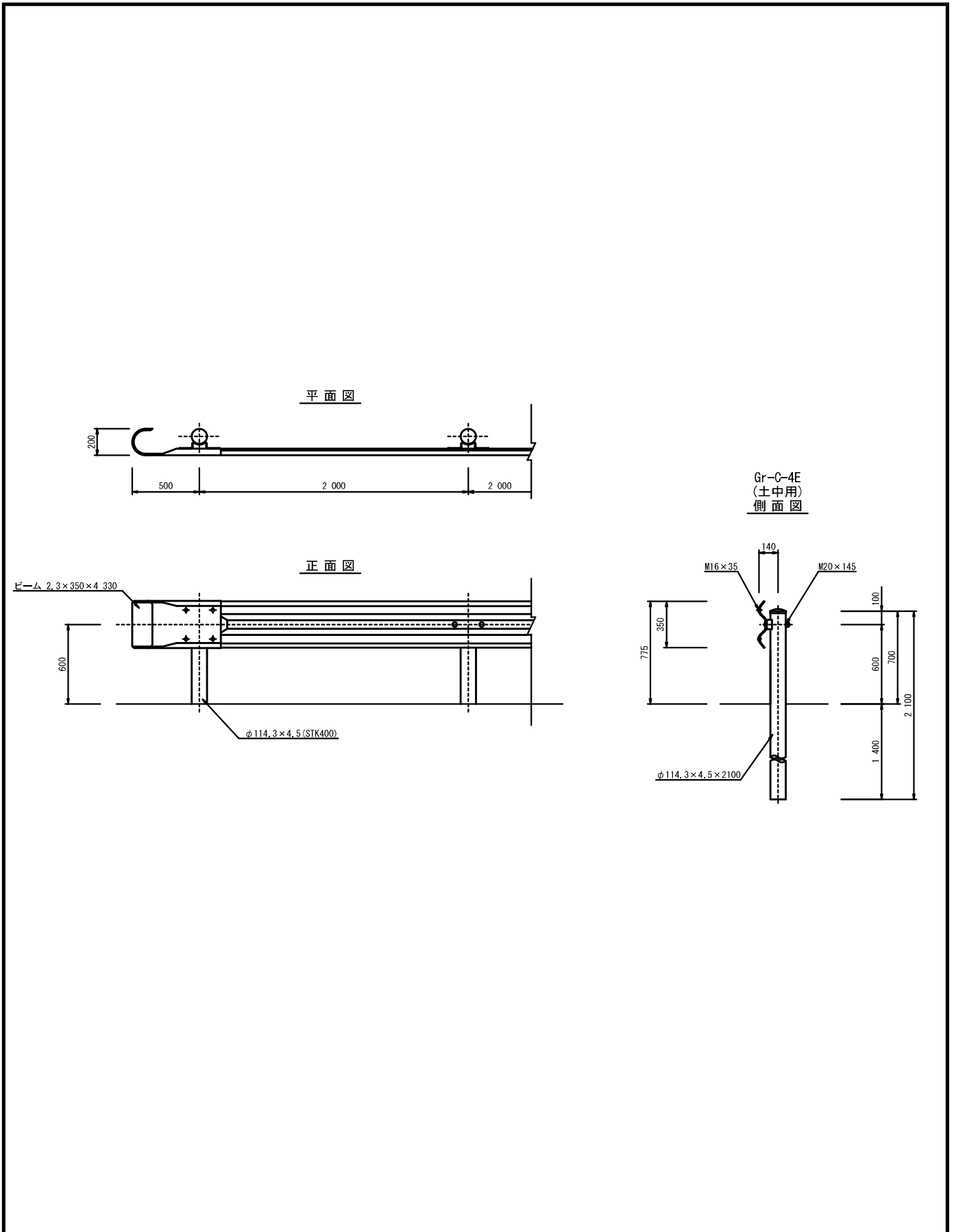
一般計算書

種 別：防護柵工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
ガードレール (Gr-C-2B) 構造物 用	造成計画平面図より $L=172.6+191.6=364.200\text{m}$	364.2 m

一般計算書

種 別：防護柵工



一般計算書

種 別：防護柵工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
ガードレール (Gr-C-4E) 土中用	造成計画平面図より L=11.0m	11.0 m

一般計算書

種 別：防護柵基礎工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
プレキャストガードレール基礎 BC-800	造成計画平面図より $L=161.8+191.6=353.40\text{m}$	353.4 m
プレキャストガードレール基礎 BC-1000	造成計画平面図より $L=10.8\text{m}$	10.8 m

単位数量計算書

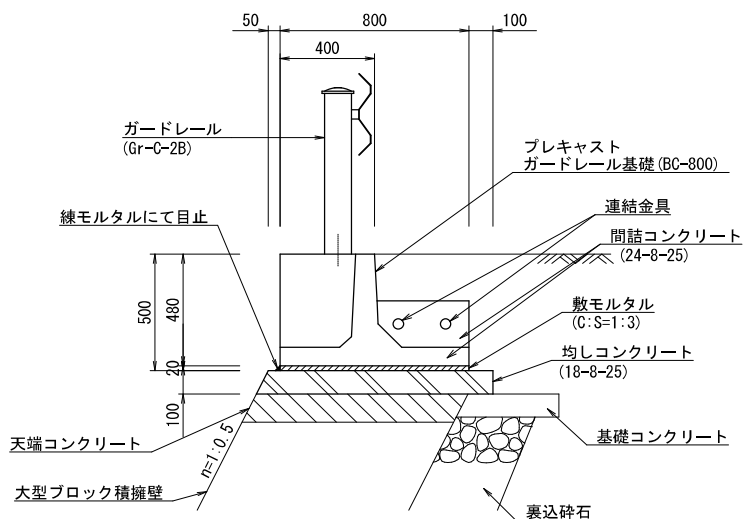
細 別：プレキャストガードレール基礎
規 格：BC-800

10 m当り

略 図

プレキャストガードレール基礎一般図

(BC種) (参考図)



材料表(プレキャストガードレール基礎)

10m当り

名称	規格	単位	数量	
			BC-800	
プレキャストガードレール基礎	BC種 L=2000mm	個	5.000	
連結金具セット	ボルトナットセット	組	5.000	
間詰コンクリート	24-8-25	m ³	0.090	
間詰止型枠	小型構造物	m ²	0.250	
敷モルタル	C:S=1:3 t=20mm	m ³	0.160	
均しコンクリート	18-8-25	m ³	0.980	
型枠	均しコン用	m ²	2.120	
目地材 (澀青繊維質板)	均しコン用 t=10mm	m ²	0.098	
アスファルト 又はモルタル		m ³	0.007	
砂		m ³	0.023	

※連結金具セットは実際にはガードレール基礎個数マイナス1組。

材料/規格	算 式	数 量
プレキャストガードレール基礎	$10.00 \div 2.00 = 5.000$ 個	
BC種, L=2000mm		5.000 個
連結金具セット		
ボルトナットセット		5.000 組
間詰コンクリート		
24-8-25		0.090 m ³
間詰止型枠		
小型構造物		0.250 m ²
敷モルタル	$V = 0.800 \times 0.020 \times 10.000 = 0.160$ m ³	
C:S=1:3, t=20mm		0.160 m ³
均しコンクリート		
18-8-25		0.980 m ³
型枠		
均しコン用		2.120 m ²

単位数量計算書

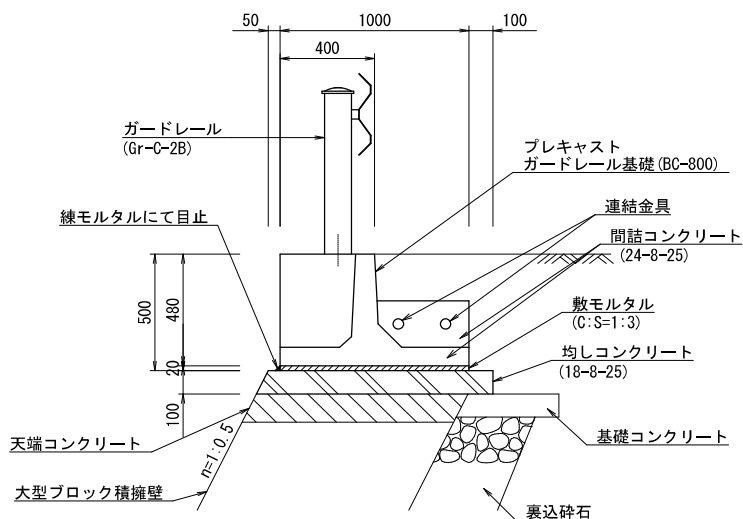
細 別：プレキャストガードレール基礎
規 格：BC-1000

10 m当り

略 図

プレキャストガードレール基礎一般図

(BC種) (参考図)



材料表(プレキャストガードレール基礎)

10m当り

名 称	規 格	単 位	数 量	
				BC-1000
プレキャストガードレール基礎	BC種 L=2000mm	個		5.000
連結金具セット	ボルトナットセット	組		5.000
間詰コンクリート	24-8-25	m ³		0.095
間詰止型枠	小型構造物	m ²		0.255
敷モルタル	C:S=1:3 t=20mm	m ³		0.200
均しコンクリート	18-8-25	m ³		1.180
型 枠	均しコン用	m ²		2.120
目地材 (澀青繊維質板)	均しコン用 t=10mm	m ²		0.118
アスファルト 又はモルタル		m ³		0.007
砂		m ³		0.023

※連結金具セットは実際にはガードレール基礎個数マイナス1組。

材料/規格	算 式	数 量
プレキャストガードレール基礎	$10.00 \div 2.00 = 5.000$ 個	
BC種, L=2000mm		5.000 個
連結金具セット		
ボルトナットセット		5.000 組
間詰コンクリート		
24-8-25		0.095 m ³
間詰止型枠		
小型構造物		0.255 m ²
敷モルタル	$V = 1.000 \times 0.020 \times 10.000 = 0.200$ m ³	
C:S=1:3, t=20mm		0.200 m ³
均しコンクリート		
18-8-25		1.180 m ³
型枠		
均しコン用		2.120 m ²

第6項

縁石工

一般計算書

種 別：縁石工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
地先境界ブロック 標準, A種, 120*120 *600, L=600mm	造成計画平面図より $L=22.2+45.7+33.1+11.4+4.9+19.7+21.6+20.6=179.20\text{m}$	179.2 m

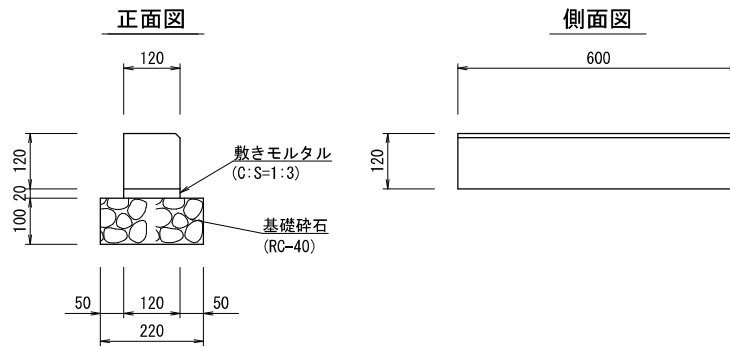
単位数量計算書

細別：地先境界ブロック
規 格：標準, A種, 120*120*600, L=600mm

10 m当り

略 図

地先境界ブロック



材料表 地先境界ブロック 10m当り

名 称	規 格	単 位	数 量
地先境界ブロック	標 準 A種, 120*120*600	個	16.500
敷モルタル	C:S=1:3	m ³	0.024
基礎碎石	RC-40 t=100mm	m ²	2.200

材料/規格	算 式	数 量
地先境界ブロック 標準, A種, 120*120*600, L=600mm	$N=10.00 \div 0.600=16.667 \div 16.500$ 個	16.500 個
敷モルタル C:S=1:3	$V=0.120 \times 0.020 \times 10.00=0.024$ m ³	0.024 m ³
基礎碎石 RC-40, t=100mm	$A=0.220 \times 10.00=2.200$ m ²	2.200 m ²

第7項

植栽工

一般計算書

種 別：植栽工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
植樹帯盛土	緑地計画図より	
良土, バーク堆肥, 0.23kg/pot, ウッ ドエース 1個/pot	$93+226+69+29+65+166=648.00\text{m}^2$ (植栽帯面積) $648.00 \times 0.200=129.60\text{m}^3$ バーク堆肥 $28,512\text{鉢} \times 0.23\text{kg/pot} \div 20\text{kg/袋}=327.8\text{袋}$ ウッドエース $28,512\text{鉢} \div 1000\text{個/15kg袋}=28.5\text{袋}$	129.6 m3
地被類植付		
樹種: タマリユウ, 44POT/m ² , 5芽立	$44 \times 648.00=28512.00\text{鉢}$	28,512.0 鉢

第 8 項

法面工

一般計算書

種 別：植生工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
植生基材吹付 t=3cm	舗装工平面図より A=1069.0m ²	1,069.0 m ²
植生基材吹付(法 枠部) t=5cm	$79.5-118.0 \times 0.2 - 59.3 \times 0.18 = 45.23\text{m}^2$	45.2 m ²

一般計算書

種 別：法枠工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
吹付枠 □200, 主筋D13	縦枠 L=58.7m 横枠 L=59.3m $58.7+59.3=118.00\text{m}$	118.0 m
ラス張 菱形金網, φ 2mm, 網目50×50 主アンカー	A=79.5m ²	79.5 m ²
SD345, D19, L=800	$(12.04 \div 1.5 + 1) \times 5 = 45$ $7.38 \div 1.5 + 1 = 6$ $45 + 6 = 51\text{本}$	51 本
補助アンカー SD345, D13, L=500	$((12.04 \div 0.3) - (12.04 \div 1.5)) \times 5 = 161$ $(7.38 \div 0.3) - (7.38 \div 1.5) = 20$ $161 + 20 = 181\text{本}$	181 本
水切コンクリート σ ck=18N/mm ²	天端水切長 L=12.1m 枠内水切長 L=59.3-12.1=47.20m $12.1+47.20=59.30\text{m}$ $59.30 \times 0.018 = 1.07\text{m}^3$	1.1 m ³

第9項

階段・スロープ工

一般計算書

種 別：スロープ工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
スロープ張工 21-8-25	$1.50 \times 25.00 \times 0.15 = 5.625\text{m}^3$	5.6 m ³
コンクリート張工 21-8-25	スロープ工一般図より A=17.5m ² $17.50 \times 0.15 = 2.625\text{m}^3$	2.6 m ³
手すり基礎 200×250 21-8-25	$0.20 \times 0.25 \times 23.0 = 1.15\text{m}^3$	1.1 m ³
型枠 小型構造物	$0.250 \times 23.00 \times 2 + 0.25 \times 0.20 + 1.50 \times 0.15 \times 2 = 12.00\text{m}^2$	12.0 m ²
基礎砕石 t=100mm, 再生砕石, RC-40 目地材	$0.25 \times 23.00 + 1.50 \times 25.00 + 17.50 = 60.75\text{m}^2$	60.7 m ²
	$23.00 \div 10.00 \times 0.20 \times 0.25 + 25.00 \div 10.00 \times 1.50 \times 0.15 + 18.00 \div 10.00 \times 0.80 \times 0.15 = 0.893\text{m}^2$	0.9 m ²
鋼製蓋 B400歩道用	スロープ工一般図より N=3枚	3.0 枚
鋼製蓋 B700歩道用	スロープ工一般図より N=1枚	1.0 枚

第 1 0 項

構造物取壊し・撤去工

一般計算書

種 別：防護柵撤去工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
防護柵撤去(ガードレール)	取り壊し・撤去平面図より L=45.00m	45.0 m
フェンス撤去 H=1.0m	取り壊し・撤去平面図より L=55+35=90.00m	90.0 m
フェンス撤去 H=2.0m	取り壊し・撤去平面図より L=21+90=111.00m	111.0 m
落石防護柵撤去 H=2.0m, @3m	取り壊し・撤去平面図より L=51.00m (中間支柱 $51.00 \div 3.0 - 1 = 16$ 本、端末支柱2本)	51.0 m
スクラップ処理 L=3.4km	$45.0 \times 31.8\text{kg/m} + 90.0 \times 7.6\text{kg/m} + 111.0 \times 12.7\text{kg/m} + 51.0 \times 33.7\text{kg/m} = 5243.4\text{kg}$ 付属施設撤去工一般計算書より 73.0kg $5243.4 + 73.0 = 5316.4$	5.3 t

数量集計表

種 別：構造物取壊し工
規 格：

細 別	規 格	単 位	一般計算書		合 計	摘 要
コンクリート構造 物取壊し	鉄筋コンクリート	m3	11.7		11.7	
	無筋コンクリート	m3	1,043.4		1,043.4	
	足場工	m	57.0		57.0	
舗装版取り壊し	アスファルト舗装, t=5cm	m2	2,171.2		2,171.2	
	コンクリート舗装, t=100mm	m2	227.0		227.0	
舗装版切断		m	15.0		15.0	
コンクリート削孔	600×600, 削孔深400	m3	0.14		0.14	

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリート構造 物取壊し 鉄筋コンクリート	取り壊し・撤去平面図より 鉄筋構造物① $0.05 \times (21+7) = 1.40$ 鉄筋構造物② $0.27 \times 7 = 1.89$ 鉄筋構造物③ $1.20 \times 7 = 8.40$ $V = 1.40 + 1.89 + 8.40 = 11.69\text{m}^3$	11.7 m ³

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリート構造 物取壊し 無筋コンクリート	造成縦断図より $0.4 \times 57 = 22.80$ 取り壊し・撤去平面図より 無筋構造物① $0.38 \times 21 = 7.98$ 無筋構造物② $0.42 \times 24 = 10.08$ 無筋構造物③ $0.40 \times 15 = 6.00$ 無筋構造物④ $0.90 \times 25 = 22.50$ 無筋構造物⑤ $0.90 \times 12 = 10.80$ 無筋構造物⑥ $0.53 \times 22 = 11.66$ 無筋構造物⑦ $0.72 \times 23 = 16.56$ 無筋構造物⑧ $0.22 \times 37 = 8.14$ 無筋構造物⑨ $1.40 \times 36 = 50.40$ 無筋構造物⑩ $0.18 \times 25 = 4.50$ 無筋構造物⑪ $0.22 \times 10 = 2.20$ 無筋構造物⑫ $0.11 \times 24 = 2.64$ 無筋構造物⑬ $0.18 \times (95 + 130 + 10 + 12) = 44.46$ 無筋構造物⑭ $0.21 \times 13 = 2.73$ 無筋構造物⑮ $0.17 \times 30 = 5.10$ 墳墓・建物：無筋コンクリート $6.52 + 5.39 + 8.68 = 20.59$ カーブミラー基礎 $0.45 \times 0.50 = 0.23$	

平均断面体積計算表

名 称：平均断面体積計算表

測 点	距 離(m)	ASV			摘 要
		断面積(m ²)	平均断面積(m ²)	体 積(m ³)	
P. 0	—	5.0	—	—	
P. 20	20.0	4.3	4.65	93.0	
P. 40	20.0	4.1	4.20	84.0	
P. 60	20.0	3.9	4.00	80.0	
P. 80	20.0	42.1	23.00	460.0	
P. 100	20.0	11.9	27.00	540.0	
P. 120	20.0	11.6	11.75	235.0	
P. 140	20.0	11.9	11.75	235.0	
P. 160	20.0	7.5	9.70	194.0	
P. 171	11.0	7.8	7.65	84.2	
P. 180	9.0	10.9	9.35	84.2	
P. 180+15	15.0	0.0	5.45	81.8	
小 計	195.0			2,171.2	
合 計	195.0			2,171.2	

一般計算書

種 別：構造物取壊し工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
舗装版取り壊し アスファルト舗装 , t=5cm		2,171.2 m ²
舗装版取り壊し コンクリート舗装 , t=100mm	取り壊し・撤去平面図より $A=120+107=227.00\text{m}^2$	227.0 m ²
舗装版切断	$L=5.5+9.5=15.00\text{m}$	15.0 m
コンクリート削孔 600×600, 削孔深400	$V=0.60 \times 0.60 \times 0.40=0.144\text{m}^3$	0.14 m ³

第 1 1 項

樹木撤去工

数量集計表

種 別：伐木除根工
規 格：

細 別	規 格	単位	一般計算書	合 計	摘 要
伐木除根		m2	3,400.0	3,400.0	
伐採	天然生林 胸高直径22cm	本	142.0	142.0	
伐採	天然生林 胸高直径20cm	本	222.0	222.0	
伐採	天然生林 胸高直径16cm	本	4.0	4.0	
玉切・集積・積込 処分	伐採樹	t	335.6	335.6	幹：枝葉＝3：1
処分	竹	t	10.7	10.7	
処分	根株	t	145.4	145.4	
間伐		m2	1,348.3	1,348.3	

一般計算書

種 別：伐木除根工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
伐木除根	A=3400m ²	3,400.0 m ²
伐採	天然生林 胸高直径22cm 13+129=142本 天然生林 胸高直径20cm 175+47=222本 天然生林 胸高直径16cm 4本	142.0 本 222.0 本 4.0 本
玉切・集積・積込 処分	天然生林 0.55t/m ³	
伐採樹	0.22×8×13=22.88 0.22×8×129=227.04 0.20×8×175=280.00 0.16×8×4=5.12 0.20×8×47=75.20 22.88+227.04+280.00+5.12+75.20=610.24m ³ ÷5.78m ³ /台=105.5台 610.24×0.55=335.63t (幹：枝葉=3：1 幹 105.5÷4×3=79.12台、335.63÷4×3=251.72t 枝葉 105.5÷4×1=26.37台、335.63÷4×1=83.90t)	335.6 t
処分 竹	もうそう竹 0.6本/m ² 40kg/本 0.6×445.5=267.30本 267.30×0.04÷0.55÷5.78m ³ /台=3.3台 267.30×0.04=10.69t	10.7 t
処分 根株	伐採樹根株 0.5m ³ /株 13+129+175+4+47=368.000株 0.5×368.000=184.000m ³ ÷5.78m ³ /台=31.8台 0.55×184.000=101.200t 竹根株 0.3m ³ /株 267.3=268.000株 0.3×268.000=80.400m ³ ÷5.78m ³ /台=13.9台 0.55×80.400=44.220t 101.20+44.22=145.42	145.4 t
間伐	A=33.40+1314.9=1348.30m ²	1,348.3 m ²

第 1 2 項 仮設工

一般計算書

種 別：防護柵工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
仮設防護柵 H=5.0m	防災計画図（その1）より $A=18.0 \times 5.0=90.0\text{m}^2$ 供用日数 N=30日 アスファルト切断 = $0.80 \times 2 + 18.8 \times 2 = 39.2 \div 39 \text{ m}$ アスファルト破碎積込 = $0.80 \times 18.8 = 15.0 \div 15 \text{ m}^2$ アスファルト殻運搬 = $15.0 \times 0.04 = 0.6 \div 0.6 \text{ m}^3$ 床掘掘削 = $0.80 \times 1.0 \times 18.8 = 15.0 \div 15 \text{ m}^3$ 円形型枠 = $1.00 \times 7 = 7.0 \div 7 \text{ m}$ 基礎コンクリート = $0.80 \times 1.0 \times 18.8 = 15.0 \div 15 \text{ m}^3$ H形鋼 = 7 本 = $7.0 \times 6.0 \times 71.8 = 3015.6 \text{ kg} \div 3 \text{ t}$ 鋼矢板 = 11 枚 = $11 \times 18.0 \times 48.0 = 9504.00 \text{ kg} \div 9 \text{ t}$ 基礎コンクリート撤去 = 15 m ³ 埋戻し = $(0.80-0.14) \times 1.0 \times 18.8 = 12.4 \div 12 \text{ m}^3$ 上層路盤 = 舗装工で計上 アスファルト舗装 = 舗装工で計上	90.0 m ²
仮囲い① H=3.0m	防災計画図（その1）より L=32.5m 供用日数 N=120日	32.5 m
仮囲い② H=3.0m	防災計画図（その1）より L=17.0m 供用日数 N=30日	17.0 m
仮囲い③ H=3.0m	防災計画図（その1）より L=57.0m 供用日数 N=475日	57.0 m

数量集計表

種 別：仮水路工

規 格：

細 別	規 格	単 位	一般計算書		合 計	摘 要
1号集水暗渠管	高密度ポリエチレン管, φ350 ダブル構造, 有孔管, 溝型	m	26.2		26.2	
	高密度ポリエチレン管, φ350 ダブル構造, 有孔管, 突出型	m	26.2		26.2	
2号集水暗渠管	高密度ポリエチレン管, φ450 ダブル構造, 有孔管, 溝型	m	37.3		37.3	
	高密度ポリエチレン管, φ450 ダブル構造, 有孔管, 突出型	m	37.3		37.3	
3号集水暗渠管	高密度ポリエチレン管, φ300 ダブル構造, 有孔管, 溝型	m	34.1		34.1	
	高密度ポリエチレン管, φ300 ダブル構造, 有孔管, 突出型	m	34.1		34.1	
堅排水溝	φ300	m	6.0		6.0	
素掘側溝	900×300×300	m	6.0		6.0	
防災小堤		m	160.0		160.0	
仮設沈砂池	2500×2500×1000	箇所	1		1	

一般計算書

種 別：仮水路工

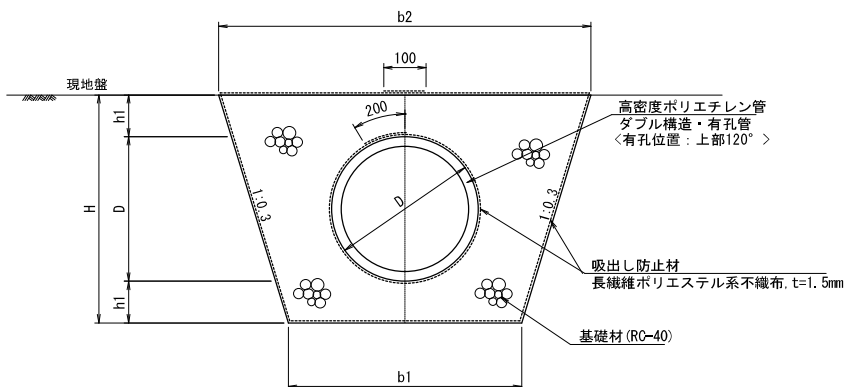
細別／規格	算 式 / 図	数 量
1号集水暗渠管 高密度ポリエチレン管, φ350 ダブル構造, 有孔管, 溝型	防災計画図(その1)より $(22.6+29.8) \div 2=26.200\text{m}$	26.2 m
1号集水暗渠管 高密度ポリエチレン管, φ350 ダブル構造, 有孔管, 突出型	防災計画図(その1)より $(22.6+29.8) \div 2=26.200\text{m}$	26.2 m
2号集水暗渠管 高密度ポリエチレン管, φ450 ダブル構造, 有孔管, 溝型	防災計画図(その1)より $(23.9+50.7) \div 2=37.300\text{m}$	37.3 m
2号集水暗渠管 高密度ポリエチレン管, φ450 ダブル構造, 有孔管, 突出型	防災計画図(その1)より $(23.9+50.7) \div 2=37.300\text{m}$	37.3 m
3号集水暗渠管 高密度ポリエチレン管, φ300 ダブル構造, 有孔管, 溝型	防災計画図(その1)より $68.1 \div 2=34.050\text{m}$	34.1 m
3号集水暗渠管 高密度ポリエチレン管, φ300 ダブル構造, 有孔管, 突出型	防災計画図(その1)より $68.1 \div 2=34.050\text{m}$	34.1 m
縦排水溝 φ300	防災計画図(その3)より $3.20+2.80=6.000\text{m}$	6.0 m
素掘側溝 900×300×300	防災計画図(その1)より $3.0+3.0=6.000\text{m}$	6.0 m
防災小堤	防災計画図(その1)より $100.0+60.0=160.000\text{m}$	160.0 m
仮設沈砂池 2500×2500×1000	防災計画図(その1)より N=1箇所	1 箇所

単位数量計算書

細 別：1号集水暗渠管
規 格：高密度ポリエチレン管, φ350 ダブル構造, 有孔管, 溝型

10 m当り

略 図



1号集水暗渠管材料表(高密度ポリエチレン管φ350 溝型) 10.0m当り

名 称	規 格	単 位	数 量
フィルター材	RC-40	m ³	5.85
高密度ポリエチレン管	φ350, ダブル構造, 有孔管 有孔位置: 上部120°	m	10.00
吸出し防止材	長繊維ポリエステル系不織布 t=1.5mm	m ²	49.55

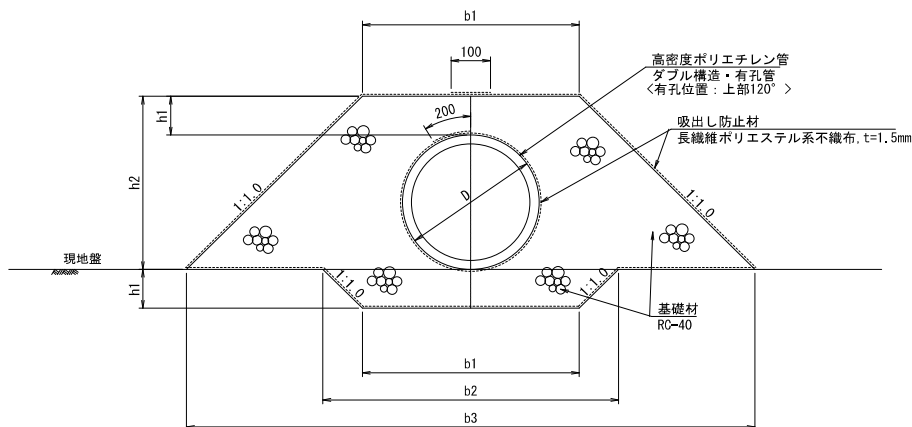
材料/規格	算 式	数 量
フィルター材 RC-40	$(1.222+0.800) \div 2 \times 0.704 = 0.712$ $(0.402 \div 2)^2 \times \pi = 0.127$ $0.712 - 0.127 = 0.585\text{m}^2$ $0.585 \times 10 = 5.850\text{m}^3$	5.85 m ³
高密度ポリエチレン管 φ350, ダブル構造 有孔位置: 上部120°	L=10m	10.00 m
吸出し防止材 長繊維ポリエステル系不織布, t=1.5mm	$\sqrt{(0.704^2 + (0.704 \times 0.3)^2)} \times 2 + 1.222 + 0.800 = 3.492$ $0.402 \times \pi + 0.200 = 1.463$ $(3.492 + 1.463) \times 10 = 49.550\text{m}^2$	49.55 m ²

単位数量計算書

細別：1号集水暗渠管
 規格：高密度ポリエチレン管, φ350 ダブル構造, 有孔管, 突出型

10 m当り

略図



1号集水暗渠管材料表 (高密度ポリエチレン管φ350 突出型)10.0m当り

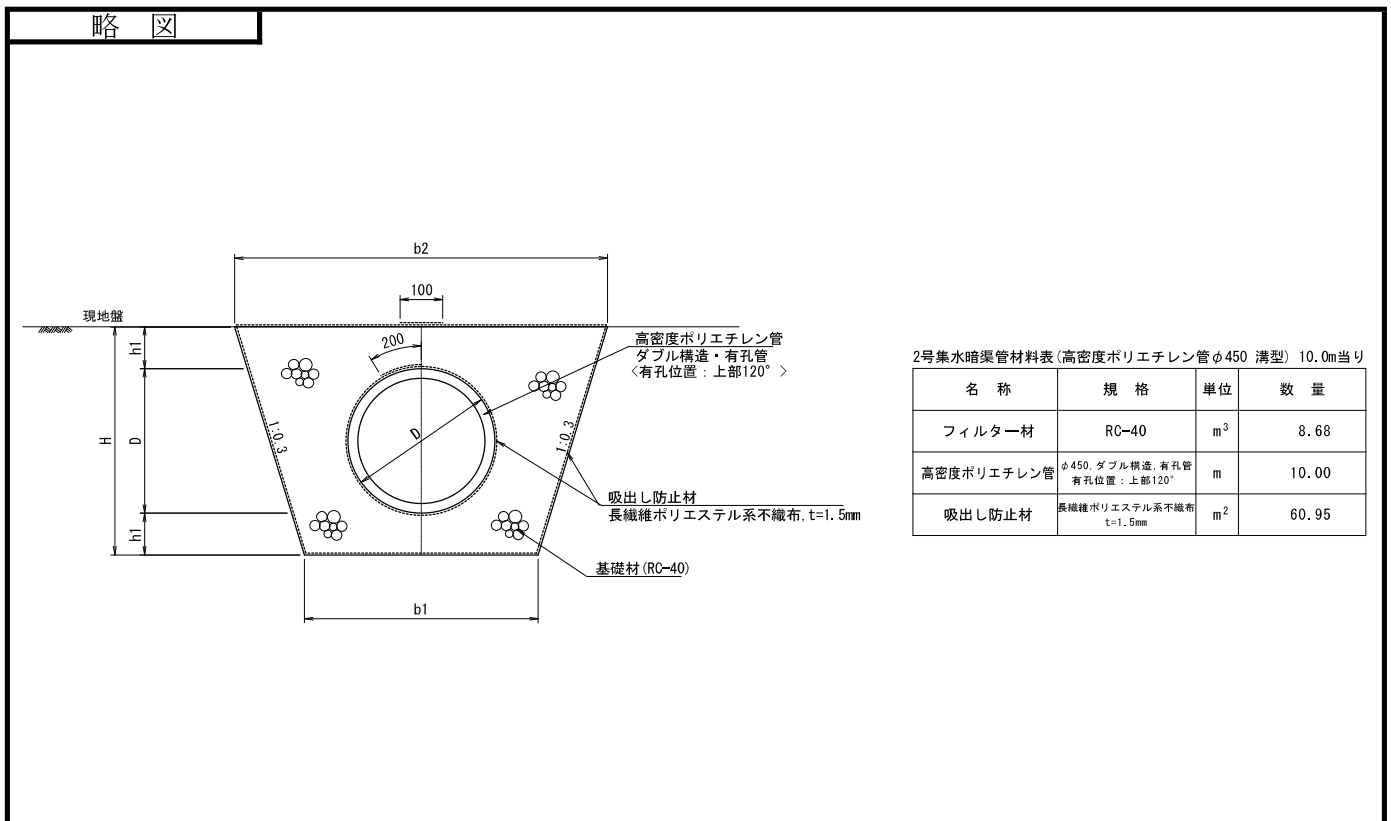
名称	規格	単位	数量
フィルター材	RC-40	m ³	7.62
高密度ポリエチレン管	φ350, ダブル構造, 有孔管 有孔位置: 上部120°	m	10.00
吸出し防止材	長繊維ポリエステル系不織布 t=1.5mm	m ²	58.52

材料/規格	算式	数量
フィルター材 RC-40	$(0.800+1.904) \div 2 \times 0.552=0.746$ $(1.100+0.800) \div 2 \times 0.150=0.143$ $(0.402 \div 2)^2 \times \pi=0.127$ $0.746+0.143-0.127=0.762m^2$ $0.762 \times 10=7.620m^3$	7.62 m ³
高密度ポリエチレン管 φ350, ダブル構造 有孔位置: 上部120°	L=10m	10.00 m
吸出し防止材 長繊維ポリエステル系不織布, t=1.5mm	$\sqrt{(0.552^2+(0.552 \times 1.0)^2)} \times 2+0.800+1.904-1.100=3.165$ $\sqrt{(0.150^2+(0.150 \times 1.0)^2)} \times 2+0.800=1.224$ $0.402 \times \pi+0.200=1.463$ $(3.165+1.224+1.463) \times 10=58.520m^2$	58.52 m ²

単位数量計算書

細 別：2号集水暗渠管
規 格：高密度ポリエチレン管, φ450 ダブル構造, 有孔管, 溝型

10 m当り



2号集水暗渠管材料表 (高密度ポリエチレン管 φ450 溝型) 10.0m当り

名 称	規 格	単 位	数 量
フィルター材	RC-40	m ³	8.68
高密度ポリエチレン管	φ450, ダブル構造, 有孔管 有孔位置：上部120°	m	10.00
吸出し防止材	長繊維ポリエステル系不織布 t=1.5mm	m ²	60.95

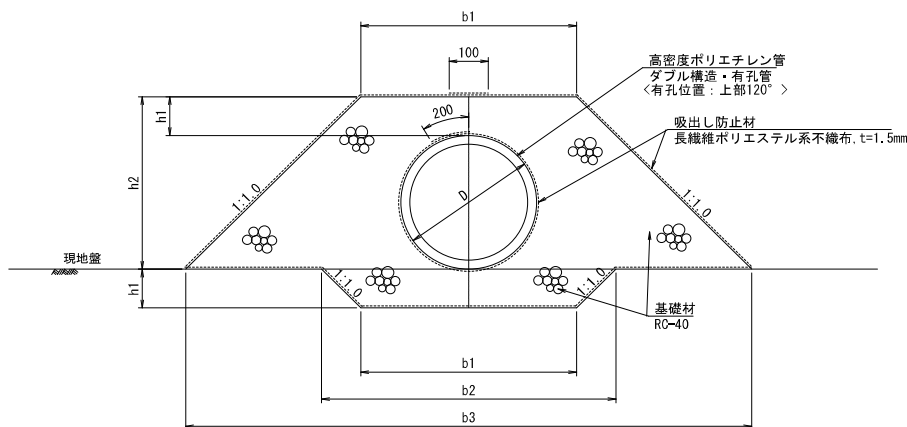
材料/規格	算 式	数 量
フィルター材 RC-40	$(1.451+0.900) \div 2 \times 0.918 = 1.079$ $(0.518 \div 2)^2 \times \pi = 0.211$ $1.079 - 0.211 = 0.868\text{m}^2$ $0.868 \times 10 = 8.680\text{m}^3$	8.68 m ³
高密度ポリエチレン管 φ450, ダブル構造 有孔位置：上部120°	L=10m	10.00 m
吸出し防止材 長繊維ポリエステル系不織布, t=1.5mm	$\sqrt{(0.918^2 + (0.918 \times 0.3)^2)} \times 2 + 1.451 + 0.900 = 4.268$ $0.518 \times \pi + 0.200 = 1.827$ $(4.268 + 1.827) \times 10 = 60.950\text{m}^2$	60.95 m ²

単位数量計算書

細 別：2号集水暗渠管
 規 格：高密度ポリエチレン管, φ450 ダブル構造, 有孔管, 突出型

10 m当り

略 図



2号集水暗渠管材料表(高密度ポリエチレン管φ450 突出型) 10.0m当り

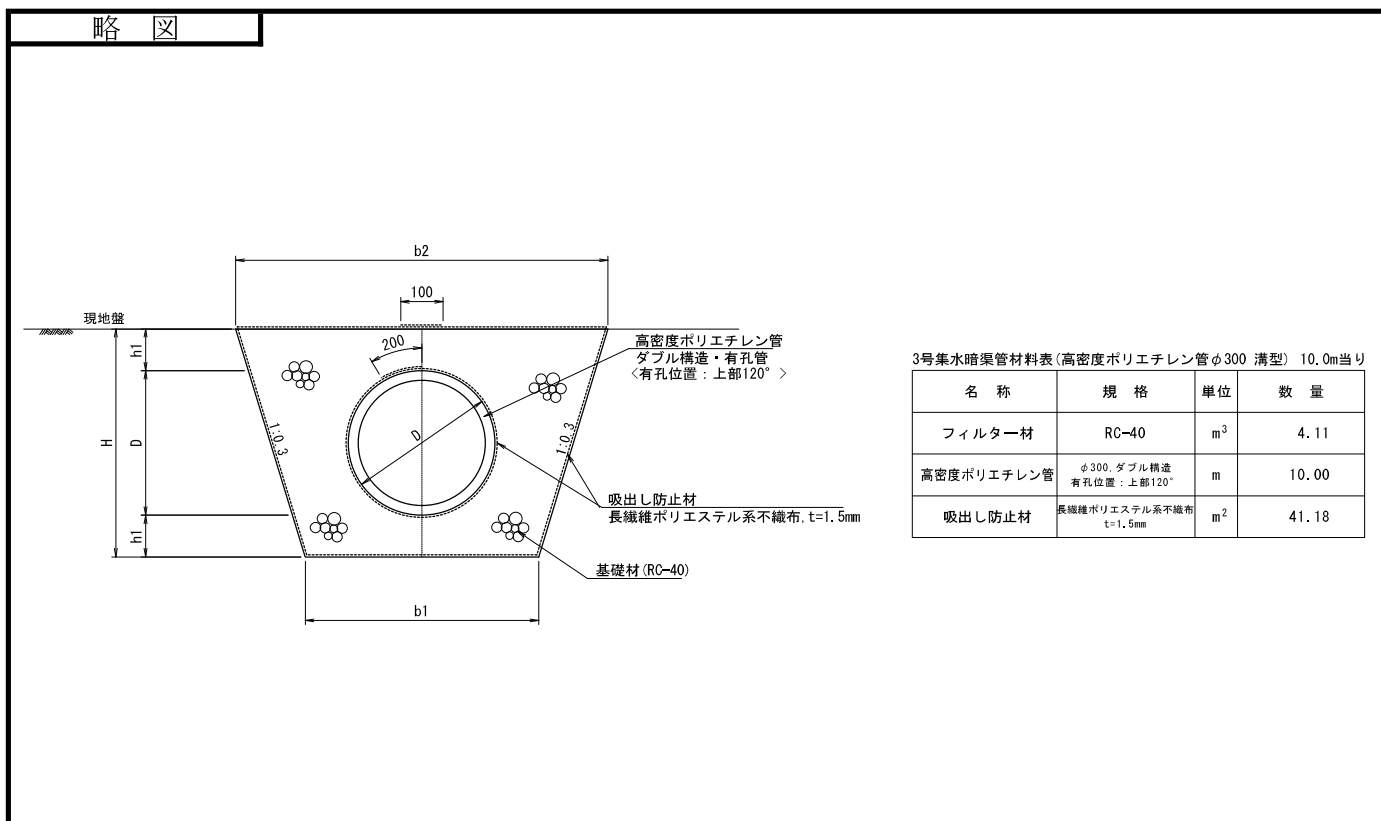
名 称	規 格	単 位	数 量
フィルター材	C-40	m ³	11.71
高密度ポリエチレン管	φ450, ダブル構造, 有孔管 有孔位置：上部120°	m	10.00
吸出し防止材	長繊維ポリエステル系不織布 t=1.5mm	m ²	72.60

材料/規格	算 式	数 量
フィルター材 RC-40	$(0.900+2.336) \div 2 \times 0.718 = 1.162$ $(1.300+0.900) \div 2 \times 0.200 = 0.220$ $(0.518 \div 2)^2 \times \pi = 0.211$ $1.162 + 0.220 - 0.211 = 1.171 \text{m}^2$ $1.171 \times 10 = 11.710 \text{m}^3$	11.71 m ³
高密度ポリエチレン管 φ450, ダブル構造 有孔位置：上部120°	L=10m	10.00 m
吸出し防止材 長繊維ポリエステル系不織布, t=1.5mm	$\sqrt{(0.718^2 + (0.718 \times 1.0)^2)} \times 2 + 0.900 + 2.336 - 1.300 = 3.967$ $\sqrt{(0.200^2 + (0.200 \times 1.0)^2)} \times 2 + 0.900 = 1.466$ $0.518 \times \pi + 0.200 = 1.827$ $(3.967 + 1.466 + 1.827) \times 10 = 72.600 \text{m}^2$	72.60 m ²

単位数量計算書

細 別：3号集水暗渠管
規 格：高密度ポリエチレン管, φ300 ダブル構造, 有孔管, 溝型

10 m当り



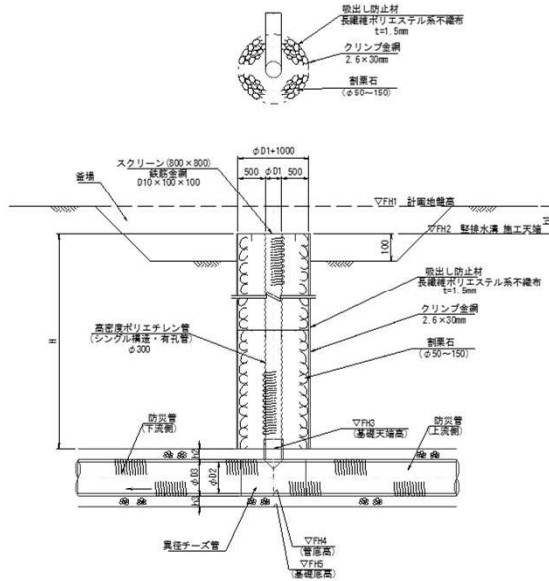
材料/規格	算 式	数 量
フィルター材 RC-40	$(0.977+0.600) \div 2 \times 0.628 = 0.495$ $(0.328 \div 2)^2 \times \pi = 0.084$ $0.495 - 0.084 = 0.411\text{m}^2$ $0.411 \times 10 = 4.110\text{m}^3$	4.11 m ³
高密度ポリエチレン管 φ300, ダブル構造 有孔位置：上部120°	L=10m	10.00 m
吸出し防止材 長繊維ポリエステル系不織布, t=1.5mm	$\sqrt{(0.628^2 + (0.628 \times 0.3)^2)} \times 2 + 0.977 + 0.600 = 2.888$ $0.328 \times \pi + 0.200 = 1.230$ $(2.888 + 1.230) \times 10 = 41.180\text{m}^2$	41.18 m ²

単位数量計算書

細 規 格 : 縦排水溝
規 格 : φ 300

10 m 当り

略 図



縦排水溝 寸法表

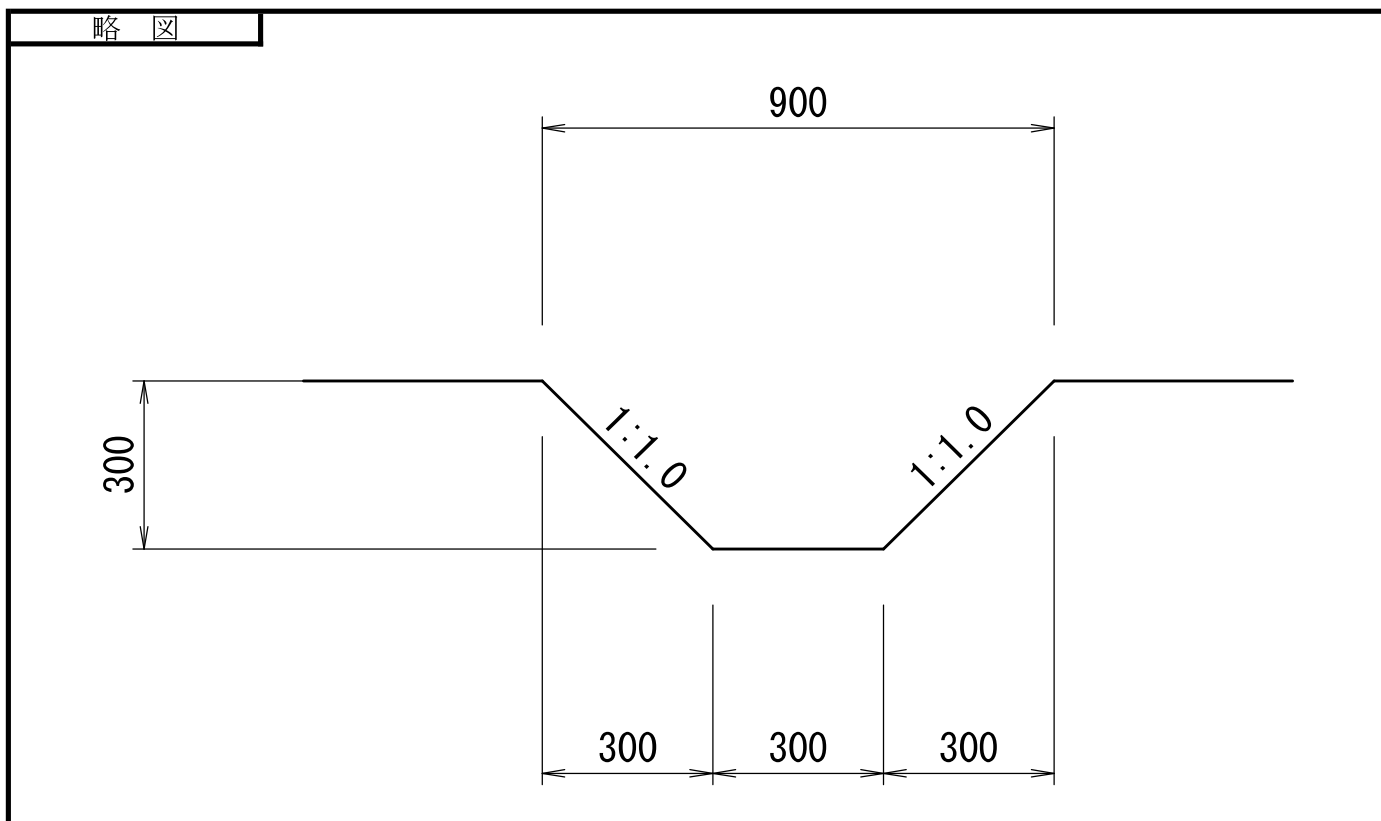
管径φ	下流防鼠管φ	防鼠管外径φ	FH1-FH2		基礎高		管底高	造成盤高	管頂高	防鼠管基礎天端高	防鼠管管底高	防鼠管基礎底高	備考
D1	D2	D3	H1	H2	H3	H	FH1	FH2	FH3	FH4	FH5		
0.300	0.300	0.328	2.00	0.150	0.150	2.80	15.47	13.47	11.25	10.81	10.58		
0.300	0.450	0.518	2.00	0.200	0.200	3.20	16.41	14.41	11.37	10.71	10.51		

材料/規格	算 式	数 量
高密度ポリエチレン管 φ 300, シングル構造, 有孔管	L=10m	
割栗石 φ 50~150	$((0.300+1.000) \div 2)^2 \times \pi \times 10.0 = 13.273$ $(0.300 \div 2)^2 \times \pi \times 10.0 = 0.707$ $13.273 - 0.707 = 12.566\text{m}^3$	10.000 m 12.566 m ³
吸出防止材 長繊維ポリエステル系不織布, t=1.5 mm	$(0.300+1.000) \times \pi \times 10.0 = 40.841\text{m}^2$	40.84 m ²
スクリーン 800×800, 鉄筋金網D10×100×100	$0.800 \times 0.800 = 0.640$ $0.640 \times 11.20\text{kg/m}^2 = 7.168\text{kg}$	(1箇所当り)
クリンプ金網 2.6×30mm	1000×15m 2本 1000×10m 1本	

単位数量計算書

細 別：素掘側溝
規 格：900×300×300

10 m当り

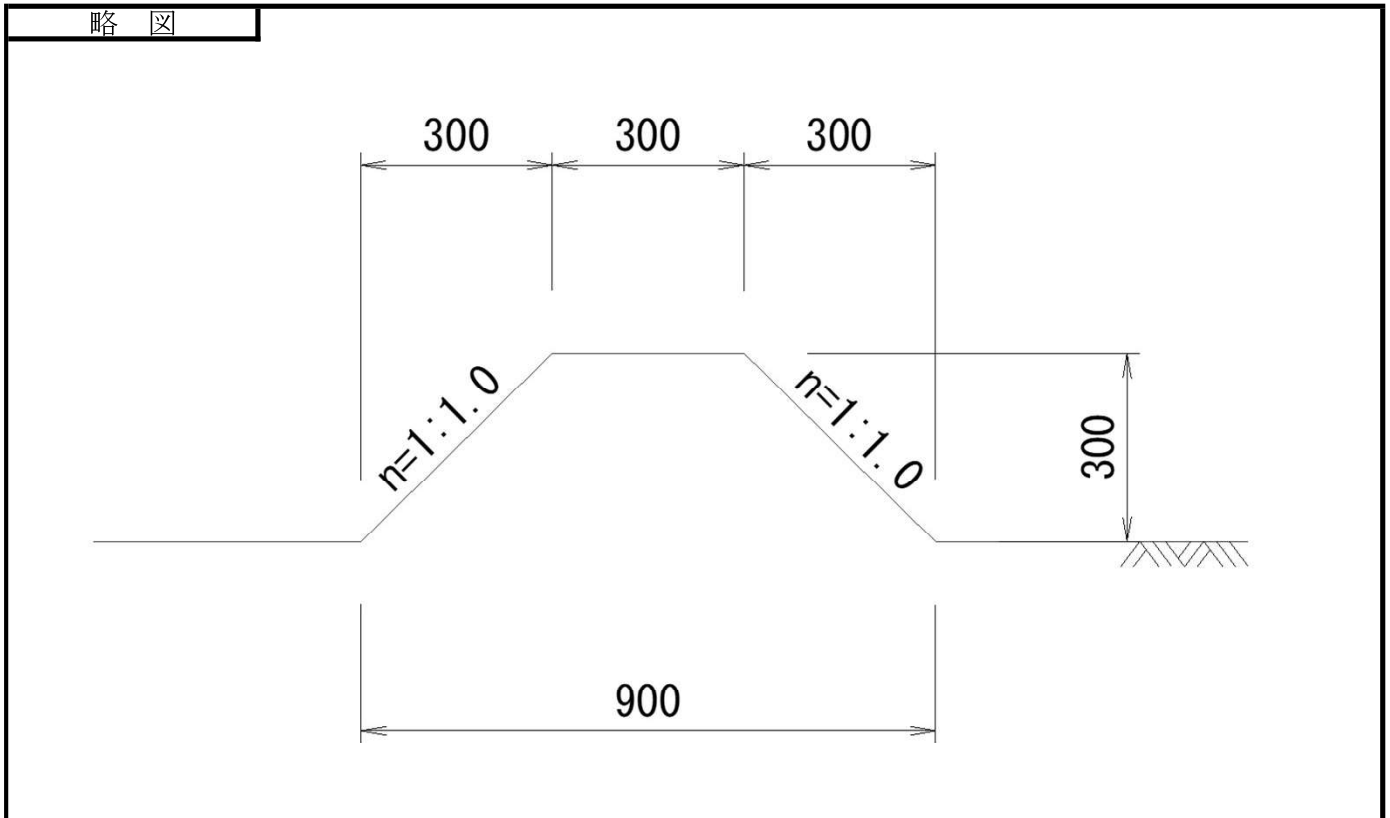


材料／規格	算 式	数 量
床掘り	$(0.900+0.300) \div 2 \times 0.300 \times 10.0 = 1.800\text{m}^3$	1.800 m ³
埋戻し B4-D		1.800 m ³

単位数量計算書

細別：防災小堤
規格：

10 m当り



材料／規格	算 式	数 量
盛土 BV-7	$(0.300 + 0.900) \div 2 \times 0.300 \times 10.0 = 1.800\text{m}^3$	1.800 m ³
盛土整形 NK4	$\sqrt{0.300^2 + 0.300^2} = 0.424\text{m}$ $0.424 \times 2 \times 10.0 = 8.480\text{m}^2$	8.480 m ²

単位数量計算書

細 別：仮設沈砂池
規 格：2500×2500×1000

1 箇所当り

略 図		
<p>平面図</p> <p>※管口は蛇籠等で保護し、土砂の流出を防止する。</p>		
<p>A断面</p>		
材 料 / 規 格	算 式	数 量
床掘り	$((5.500 \times 5.500) + (2.500 \times 2.500)) \div 2 \times 1.500 = 27.375 \text{m}^3$	27.375 m ³
埋戻し B4-A		27.375 m ³

一般計算書

種 別：防塵対策工

細別／規格	算 式 / 図	数 量
タイヤ洗い場	高压洗浄機2基/日 軽作業員2名体制 $5台 \times 6回 \times 5分/台 = 150分$ $150分 \div 60分 \times 2人 \div 8.0h = 0.625人役$ 搬出作業時 N=165日	165 日
防塵処理工	散水作業 上記、搬出作業時+場内走行作業 $165+165=330日$ $330日 \times 3回/日 = 990回$	990 回

