

令和8年度 農業集落排水事業

久辺地区農業集落排水処理施設場内整備工事（R8）

数 量 計 算 書

名護市 環境水道部 工務課

設計数量総括表

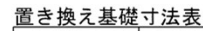
[illegible]

[illegible]

土 工 数 量 計 算 書								
		掘削(C) 土砂			埋戻(BF1) W<2.5m			
測 点 (No. + 0.000)	距 離 (m)	断 面 積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	数 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	数 量 (m ³)	
No. 3 + 10.000		0.0			0.0			
No. 4 + 0.000	10.000	24.5	12.25	122.5	5.2	2.60	26.0	
No. 4 + 11.000	11.000	25.2	24.85	273.4	5.8	5.50	60.5	
No. 5 + 4.000	13.000	12.6	18.90	245.7	5.1	5.45	70.9	
No. 5 + 8.700	4.700	0.0	6.30	29.6	0.0	2.55	12.0	
合計	38.700			671.2			169.4	
		埋戻(BF2) W≥2.5m						
測 点 (No. + 0.000)	距 離 (m)	断 面 積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	数 量 (m ³)	断 面 積 (m ²)	平均断面積 (m ²)	数 量 (m ³)	
No. 3 + 10.000		0.0						
No. 4 + 0.000	10.000	33.6	16.80	168.0				
No. 4 + 11.000	11.000	25.0	29.30	322.3				
No. 5 + 4.000	13.000	5.7	15.35	199.6				
No. 5 + 8.700	4.700	0.0	2.85	13.4				
合計	38.700			703.3				

[illegible]

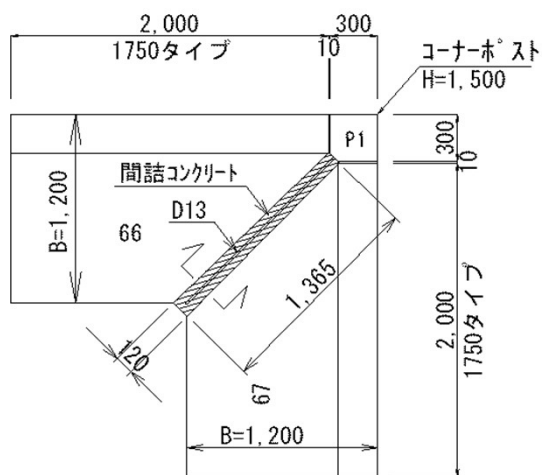
L型擁壁置き換え基礎



換気タイプ	底版長(B) : mm	置換え高(h) : mm	置換え幅(b) : mm
H=1500	1050	1100	2380
H=1750	1200	1300	2820
H=2000	1350	1600	3460
H=2250	1500	1900	4100
H=2500	1650	2300	4960
H=2750	1800	2700	5840
H=3000	1950	3200	6900
H=3250	2100	3700	7980
H=3500	2250	1200	2600
H=4000	2500	1600	3460
H=4250	2650	1800	3900
H=4500	2800	2000	4320

名 称	材 料	計 算 式						数 量	単位
		L型擁壁置き換え基礎 1 式当たり							
置き換え基礎 1500タイプ	基礎栗石	(底版B 1.05 + 2.38) ÷ 2 × 高さh 1.1 × 2.6	=	4.9	m3				
置き換え基礎 1750タイプ	基礎栗石	(底版B 1.20 + 2.82) ÷ 2 × 高さh 1.3 × 5.3	=	13.8	m3				
置き換え基礎 2000タイプ	基礎栗石	(底版B 1.35 + 3.46) ÷ 2 × 高さh 1.6 × 3.3	=	12.7	m3				
置き換え基礎 2250タイプ	基礎栗石	(底版B 1.50 + 4.10) ÷ 2 × 高さh 1.9 × 2.0	=	10.6	m3				
置き換え基礎 2500タイプ	基礎栗石	(底版B 1.65 + 4.96) ÷ 2 × 高さh 2.3 × 4.0	=	30.4	m3				
置き換え基礎 2750タイプ	基礎栗石	(底版B 1.80 + 5.84) ÷ 2 × 高さh 2.7 × 2.0	=	20.6	m3				
置き換え基礎 3000タイプ	基礎栗石	(底版B 1.95 + 6.90) ÷ 2 × 高さh 3.2 × 2.0	=	28.3	m3				
置き換え基礎 3250タイプ	基礎栗石	(底版B 2.10 + 7.98) ÷ 2 × 高さh 3.7 × 3.0	=	55.9	m3				
置き換え基礎 3500タイプ	基礎栗石	(底版B 2.25 + 2.60) ÷ 2 × 高さh 1.2 × 3.0	=	8.7	m3				
置き換え基礎 4000タイプ	基礎栗石	(底版B 2.50 + 3.46) ÷ 2 × 高さh 1.6 × 2	=	9.5	m3				
置き換え基礎 4500タイプ	基礎栗石	(底版B 2.65 + 3.90) ÷ 2 × 高さh 1.8 × 3.9	=	23.0	m3				
置き換え基礎 4750タイプ	基礎栗石	(底版B 2.80 + 4.32) ÷ 2 × 高さh 2.0 × 10.0	=	71.2	m3				
		合 計						289.6	m3

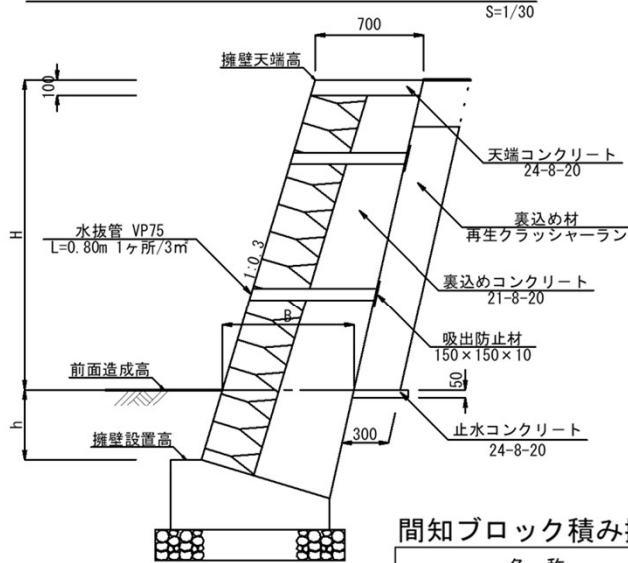
コーナーホ^oスト

$$S=1/50$$
[illegible]

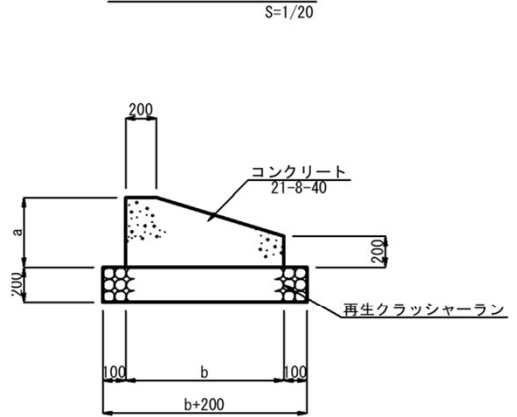
数 量 計 算 書

間知ブロック積み擁壁

間知ブロック積み擁壁断面図



基礎工



間知ブロック積み擁壁寸法表

名 称	H	B	h	a	b
1号間知ブロック積み擁壁	975~2606	850※	450	450	980

※B寸法はH2030(平均)時の寸法

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単位
間知ブロック積み擁壁 1 式当たり				
間知ブロック 積み擁壁	1:0.3	平均H 天端コン 斜距離 平均延長 (2.03 - 0.10) × 1.044 × 66.2	= 133.4	m2
天端コンクリート	Co24-8-20 t=100mm	天端幅 天端厚 延長 0.70 × 0.10 × 65.53	= 4.6	m3
型枠	無筋コンクリート t=10mm エラストイト	0.70 × 0.10 × (65.53 ÷ 10 + 1) + 0.1 × 65.53 × 2	= 13.6	m2
目地	Co21-8-40 t=120mm	0.70 × 0.10 × (65.53 ÷ 10 + 1)	= 0.5	m2
現場打ち 基礎コンクリート	Co21-8-40 t=120mm	延長 (0.45 × 1.18 - 0.25 × 0.83 ÷ 2) × 66.2	= 28.3	m3
基礎砕石	再生クラッシャーラン	1.03 × 66.2	= 68.2	m2
型枠	無筋コンクリート	(0.45 × 1.18 - 0.25 × 0.83 ÷ 2) × (66.2 ÷ 10 + 1) + (0.45 + 0.20) × 66.2	46.3	m2
目地	t=10mm エラストイト	(0.45 × 1.18 - 0.25 × 0.83 ÷ 2) × 66.2 ÷ 10	2.8	m2
水抜き管	VU φ 75	2.03 × 66.2 ÷ 2.5 ÷ 5.0	11	本
吸出し防止 マット	ヤシ繊維系 t=10cm	2.03 × 66.2 ÷ 2.5 × 0.15 × 0.15	1.0	m2
止水コンクリート	21-20-8	0.30 × 0.05 × 66.2	1.0	m3
型枠	無筋コンクリート	0.30 × 0.05 × (66.2 ÷ 10 + 1)	0.1	m2

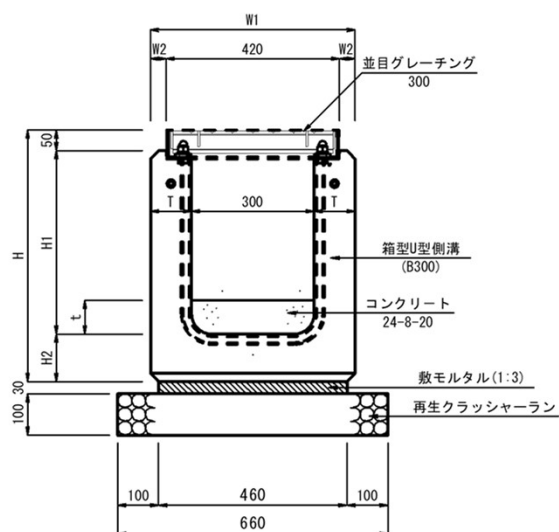
数 量 計 算 書				
名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		排水工数量調書 1式当り		
PU-1型側溝	スリット蓋 300×300	平面図より 59.3	59.3	m
PUG-1型側溝	グレーチング蓋 300×300	平面図より 5.2	5.2	m
PUG-2型側溝	グレーチング蓋 300×700	平面図より 2.1	2.1	m
1号可変側溝	L=2.5m	平面図より 1.0	1.0	式
2号可変側溝	L=49.7m	平面図より 1.0	1.0	式
3号可変側溝	L=37.3m	平面図より 1.0	1.0	式
4号可変側溝	L=57.8m	平面図より 1.0	1.0	式
5号可変側溝	L=41.1m	平面図より 1.0	1.0	式
6号可変側溝	L=8.0m	平面図より 1.0	1.0	式
7号可変側溝	L=20.3m	平面図より 1.0	1.0	式
1号管渠工	VU φ 250	平面図より 1.3	1.3	m
2号管渠工	VU φ 250	平面図より 4.9	4.9	m
3号管渠工	VU φ 250	平面図より 2.7	2.7	m
4号管渠工	VU φ 300	平面図より 4.7	4.7	m
5号管渠工	VU φ 300	平面図より 8.2	8.2	m
6号管渠工	VU φ 300	平面図より 1.1	1.1	m
A-1街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-2街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-3街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-4街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-5街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-6街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-7街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-8街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-9街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所
A-10街渠柵		平面図より 1.0	1.0	箇所

[illegible]

数 量 計 算 書

PUG-1型側溝

PUG-n型側溝
(グレーチング) S=1/10



PUG型側溝寸法表

名 称	規 格	H	H1	H2	W1	W2	T	備 考
PUG-1型側溝	300×300	510	345	115	500	40	100	295kg/m
PUG-2型側溝	300×700	920	745	125	550	65	125	595kg/m

[illegible]

PUG-2型側溝

Technical drawing of a rectangular box-shaped structure, likely a drainage or utility component, showing dimensions and material specifications.

Dimensions:

- Top width: $W1$ (total), 420 (inner), $W2$ (side flange)
- Height: $H1$ (total), 50 (top flange), $H2$ (main body), t (thickness)
- Bottom width: 100 (side flange), 460 (inner), 660 (total)
- Internal width: 300

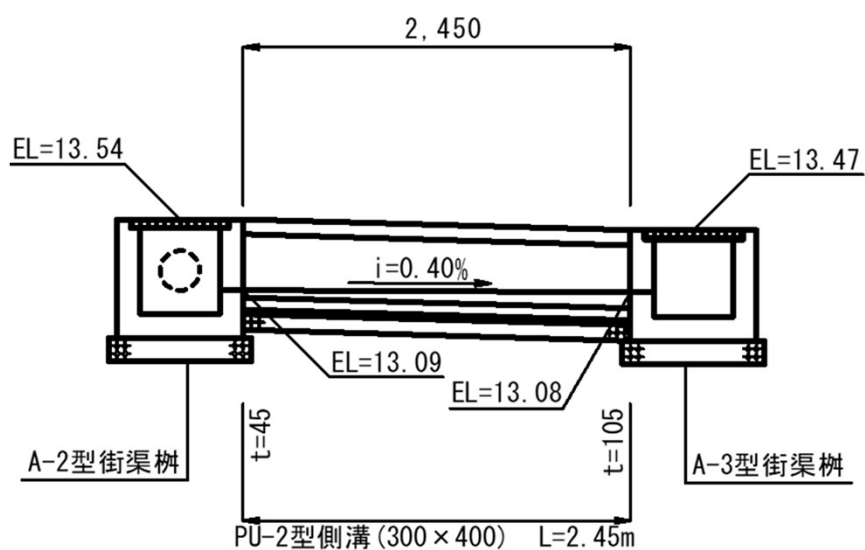
Labels and Materials:

- 並目グレーチング 300 (Parallel bar grate 300)
- 箱型U型側溝 (B300) (Box-type U-shaped side ditch (B300))
- コンクリート 24-8-20 (Concrete 24-8-20)
- 敷モルタル (1:3) (Bedding mortar (1:3))
- 再生クラッシャーラン (Recycled crusher run)

名 称	規 格	H	H1	H2	W1	W2	T	備 考
PUG-1型側溝	300×300	510	345	115	500	40	100	295kg/m
PUG-2型側溝	300×700	920	745	125	550	65	125	595kg/m

[illegible]

1号可変側溝

[illegible]

2号可変側溝

名 称	材 料	計 算 式								数 量	単位				
		2号可変側溝 1 式当たり													
排水構造物工	自由勾配側溝	6.0	+	16.00	+	18.0	+	9.7	=	49.7	m				
PU-2型側溝	300×400	6.0	÷	2.00						=	3.0	個			
PU-3型側溝	300×500	16.0	÷	2.00						=	8.0	個			
PU-4型側溝	300×600	18.0	÷	2.00						=	9.0	個			
PU-5型側溝	300×700	9.7	÷	2.00						=	5.0	個			
排水構造物工	蓋板	49.7	÷	0.50						=	99.0	枚			
側溝蓋	300用 Co蓋	99.0								=	99.0	枚			
基礎材	t=15cm 再生クラッシュラン	49.7	×	0.58						=	28.8	m2			
インパートコンクリート	21-20-8	平均高 (0.0675	×	延長 6.0	+	平均高 0.082	×	延長 16.0	+	平均高 0.082	×	延長 18.0	+		
		平均高 0.1125	×	延長 9.7	)×	0.3						=	1.3	m3	

3号可変側溝

Technical drawing of a 10m long, 100mm high aluminum extrusion profile. The drawing shows a side view with dimensions: total length 10,000mm, end flange width 110mm, and a central section with a 100mm height. The profile is labeled '100' and '100'.

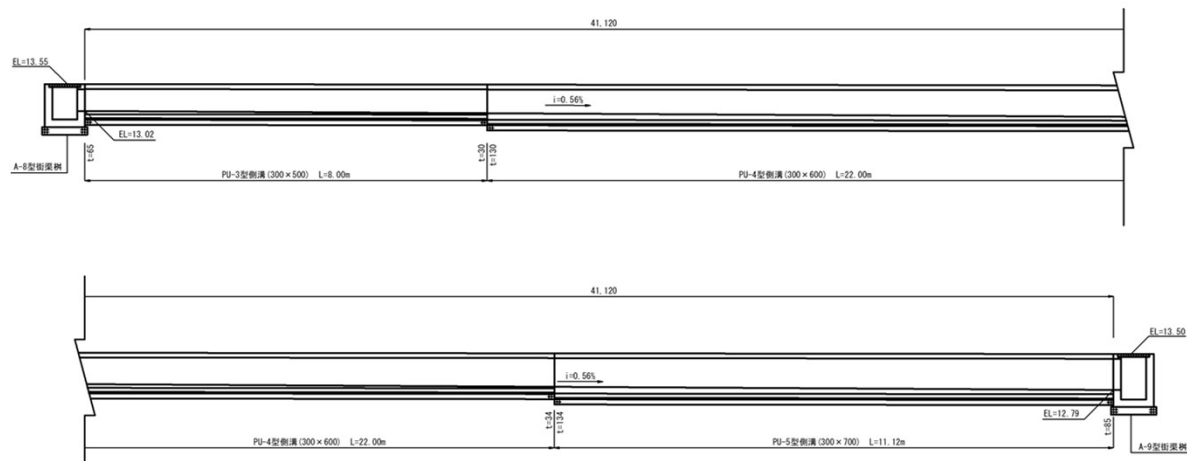
名 称	材 料	計 算 式	数 量	単位
		3号可変側溝 1 式当たり		
排水構造物工	自由勾配側溝	$8.0 + 14.00 + 15.3 =$	37.3	m
PU-5型側溝	300×700	$8.0 \div 2.00 =$	4.0	個
PU-6型側溝	300×800	$14.0 \div 2.00 =$	7.0	個
PU-7型側溝	300×900	$15.3 \div 2.00 =$	8.0	個
排水構造物工	蓋板	$37.3 \div 0.50 =$	75.0	枚
側溝蓋	300用 Co蓋	$75.0 =$	75.0	枚
基礎材	t=15cm 再生クラッシュラン	$37.3 \times 0.58 =$	21.6	m2
インパードコンクリート	21-20-8	$\left(\frac{\text{平均高}}{0.066} \times \frac{\text{延長}}{8.0} + \frac{\text{平均高}}{0.0865} \times \frac{\text{延長}}{14.0} + \frac{\text{平均高}}{0.0805} \times \frac{\text{延長}}{15.3} \right) \times$		
		$0.3 =$	0.9	m3

4号可変側溝

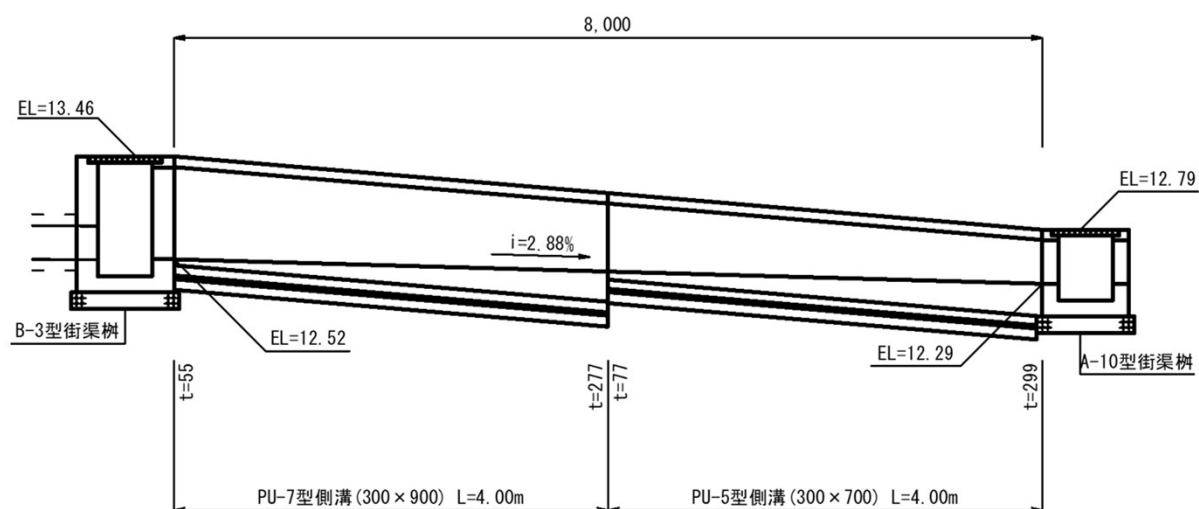
[illegible]

5号可変側溝

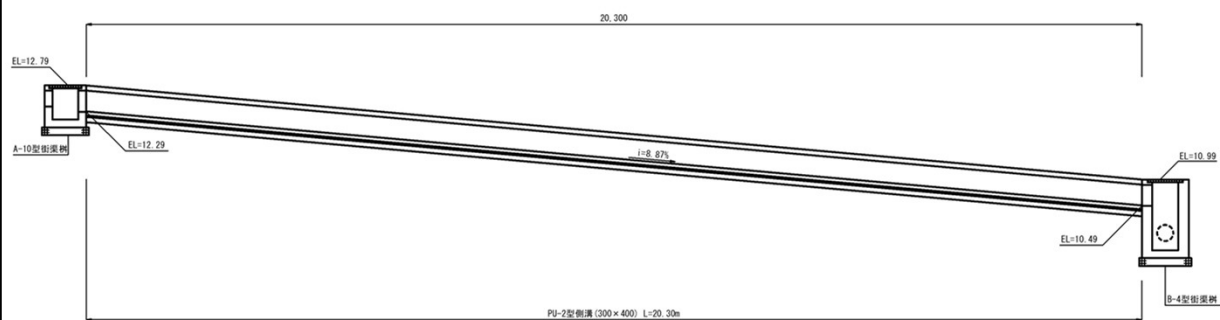
5号可変側溝展開図

[illegible]

6号可変側溝

[illegible]

7号可変側溝

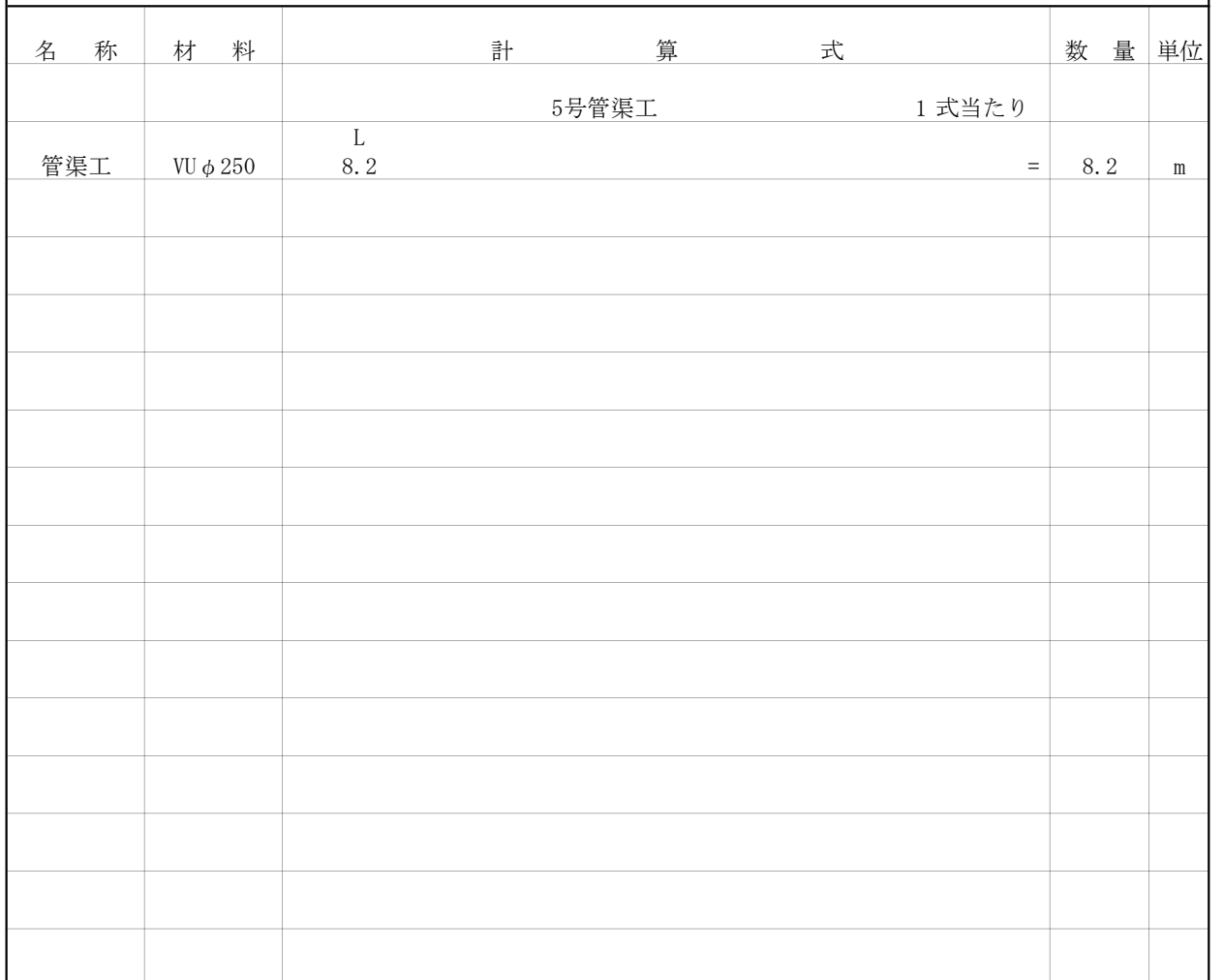
[illegible]

[illegible]

4号管渠工

4号管渠工

5号管渠工

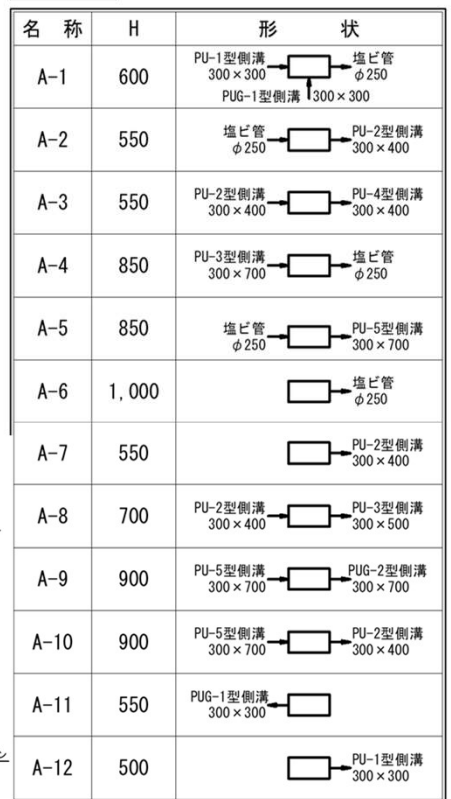


[illegible]

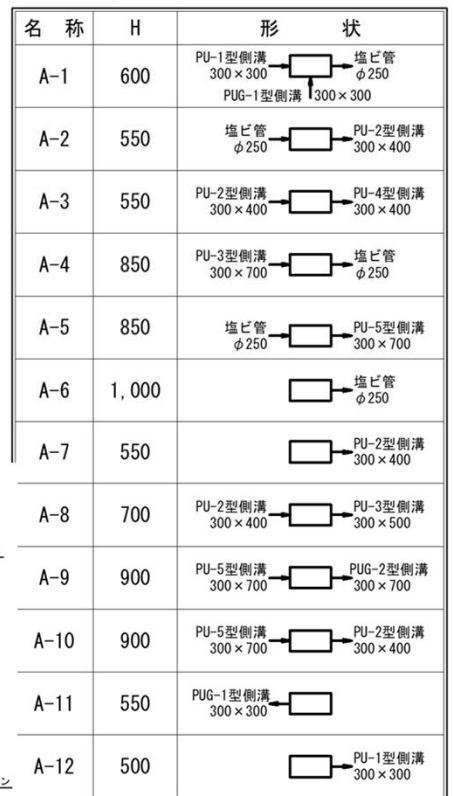
[illegible]

[illegible]

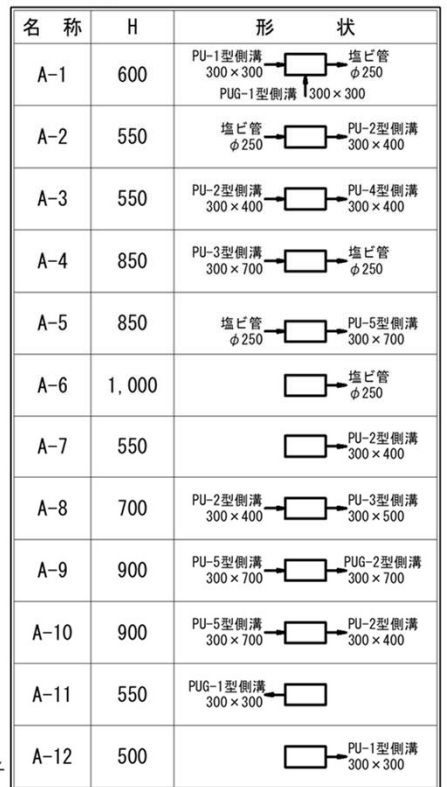
A型街渠枋

[illegible]

A型街渠枋

[illegible]

A型街渠枋

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

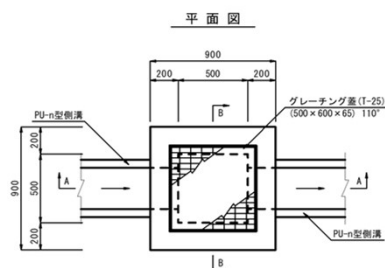
A-12街渠枋

$$S=1/20$$
[illegible]

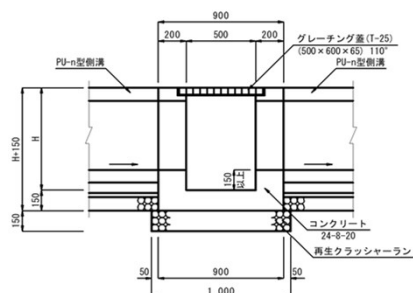
名 称	H	形 状
A-1	600	PU-1型侧溝 300×300  溝口φ250 PU-1型侧溝 300×300
A-2	550	溝口φ250  PU-2型侧溝 300×300
A-3	550	PU-2型侧溝 300×400  PU-4型侧溝 300×400
A-4	850	PU-3型侧溝 300×700  溝口φ250
A-5	850	溝口φ250  PU-5型侧溝 300×700
A-6	1,000	 溝口φ250
A-7	550	 PU-2型侧溝 300×400
A-8	700	PU-2型侧溝 300×400  PU-3型侧溝 300×500
A-9	900	PU-5型侧溝 300×700  PU-6型侧溝 300×700
A-10	900	PU-5型侧溝 300×700  PU-2型侧溝 300×400
A-11	550	PU-6-1型侧溝 300×300 
A-12	500	 PU-1型侧溝 300×300

[illegible]

B-1街渠枋

B型街渠枳 5-1720

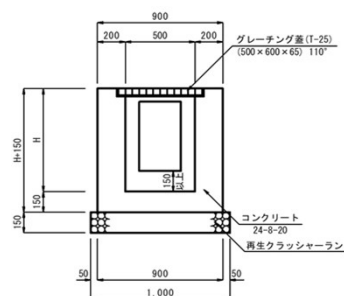
A-A断面图



B型街渠枋

名 称	H	形 状
B-1	1, 150	PU-7型側溝 300×900 塩ビ管 $\phi 250$  塩ビ管 $\phi 300$
B-2	1, 150	U型側溝 300×300  塩ビ管 $\phi 300$
B-3	1, 000	PUG-2型側溝 300×700 塩ビ管 $\phi 300$ 
B-4	1, 350	PU-2型側溝 300×400 塩ビ管 $\phi 300$ 

B-B断面图

[illegible]

[illegible]

[illegible]

[illegible]

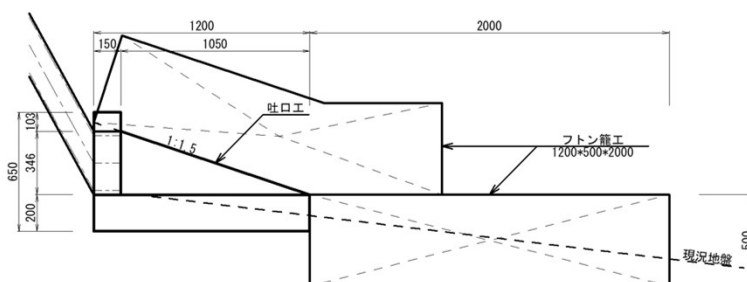
[illegible]

[illegible]

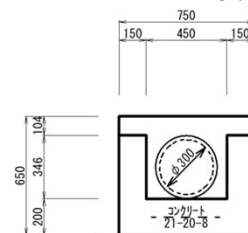
[illegible]

吐口工

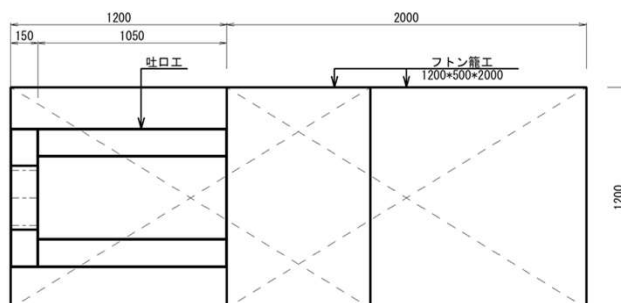
$S=1:20$



$S=1:20$



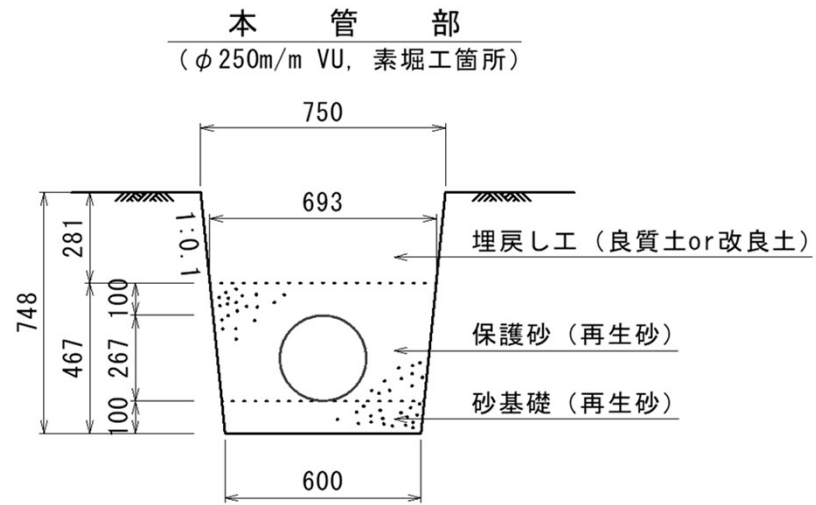
$S=1:20$



位

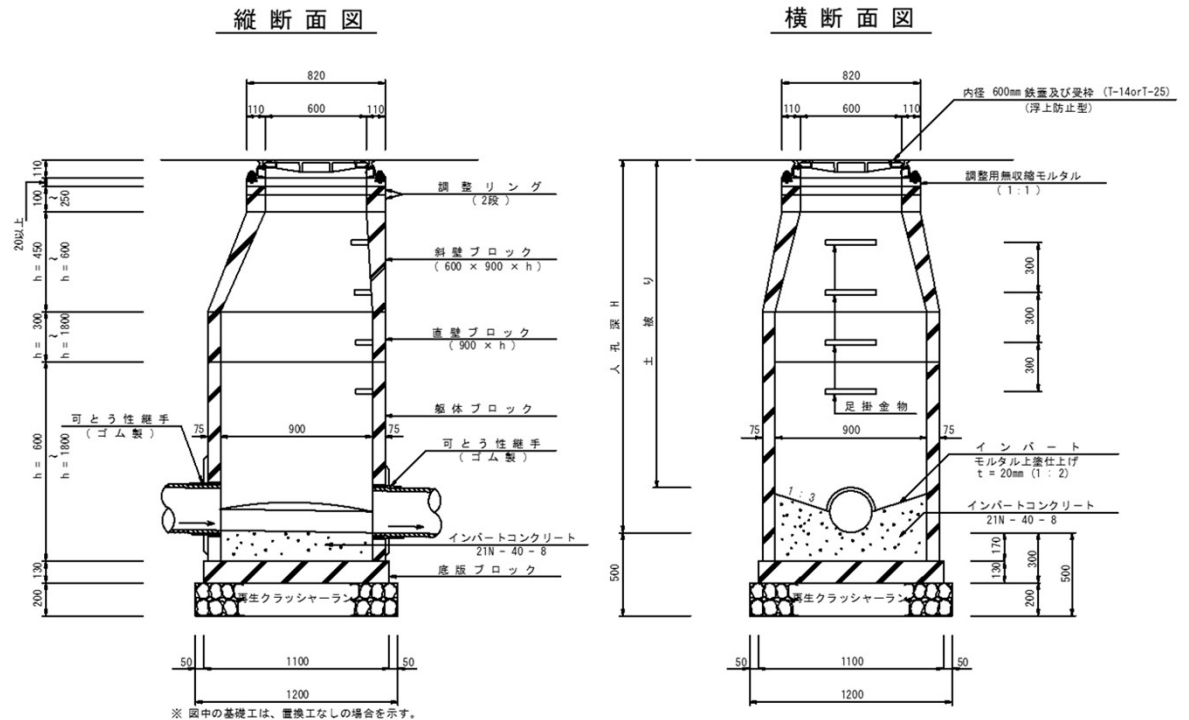
		吐口工										1 箇所当たり			
コンクリート-1	21-20-8	幅	高さ	配管	厚さ										
		(0.75 × 0.45 - 0.346`2 × π ÷ 4) × 0.15 = 0.04													
コンクリート-2	21-20-8	幅	高さ	延長											
		0.75 × 0.2 × 1.2 = 0.2													
コンクリート-3	21-20-8	長さ	高さ			厚さ	箇所								
		1.050 × 0.346 ÷ 2 × 0.15 × 2 = 0.05													
												合計 = 0.29	0.3	m3	
Co-1部 型枠	小型	幅	高さ	厚さ	高さ	箇所									
		0.75 × 0.45 + 0.15 × 0.45 × 2 +													
		幅	高さ			高さ	箇所								
		0.75 × 0.45 - 0.15 × 0.346 × 2 -													
		配管			箇所										
		0.346`2 × π ÷ 4 × 2 = 0.5													
Co-2部 型枠	小型	幅	延長	両側	高さ										
		(0.75 + 1.2) × 2 × 0.2 = 0.8													
Co-3部 型枠	小型	長さ	高さ			箇所	箇所								
		1.050 × 0.346 ÷ 2 × 2 × 2 = 0.7													
												合計 = 2.00	2.0	m2	
フトン籠工	階段式 H500*W1200	4.0											=	4.0	m

放流管配管工

[illegible]

数 量 計 算 書

組立式1号人孔



名 称	材 料	計 算 式	数 量	単位
		組立式1号人孔	1 箇所当たり	
鉄蓋	T-25 φ 600	1.0	= 1.0	個
調整リング	t=50 φ 600	1.0	= 1.0	個
調整リング	t=100 φ 600	1.0	= 1.0	個
斜壁	1号H=600 φ 600×900	1.0	= 1.0	個
躯体	1号H=1500 φ 900	1.0	= 1.0	個
底版	1号H=130 φ 900	1.0	= 1.0	個
削孔	φ 250	1.0	= 1.0	箇所
削孔	φ 300	1.0	= 1.0	箇所
可とう性継手	φ 250	2.0	= 2.0	個
可とう性継手	φ 300	1.0	= 1.0	個
組立マンホール設置	円形1号 H=3.0m以下	1.00	= 1.0	箇所
底部工	1号 φ 900	1.00	= 1.0	箇所

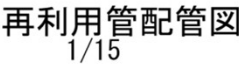
[illegible]

数 量 計 算 書				
名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		処理水再利用槽 1式当り		
鉄筋コンクリート	24-20-8	$\{(5.20-0.20) \times (2.90+2.00) \times 2 + (2.00 \times 2.50) \times 2 + (3.00 \times 3.50 - 1.40 \times 1.90) - 1.50 \times 0.80\} \times 0.20 =$	13.1	m3
同上型枠	鉄筋構造物	$5.20 \times (2.90+2.00) \times 2 + (5.20-0.20 \times 2) \times (2.00+2.50) \times 2 + (2.00+2.50) \times 2 - 1.50 \times 0.80 \times 2 + (1.50 \times 2 + 0.80) \times 0.2$	101.5	m2
基礎砕石	t=15cm 栗石	$(3.00+0.20) \times (3.50+0.20) - 1.70 \times 1.20 =$	9.8	m2
基礎砕石	t=10cm 再生クラッシュラン	$2.00 \times 2.50 =$	5.0	m2
基礎コンクリート	21-20-8	$\{(3.00+0.20) \times (3.50+0.20) - 1.70 \times 1.20\} \times 0.05 + 2.00 \times 2.50 \times 0.10 =$	1.0	m3
同上型枠	無筋構造物	$(3.30+3.80) \times 0.05 \times 2 + (0.9+1.4) \times 0.05 \times 2 =$	0.9	m3
土間コンクリート	18-20-8	$2.00 \times 2.50 \times 0.10 =$	0.5	m3
無機質 浸透塗布防水		$2.50 \times (2.00+2.50) \times 2 + 2.00 \times 2.50 =$	27.5	m2
流入管	φ 50 SUS304 sch20	$(4.982 + 0.200 + 0.150) \times 4.97 \times 1.1$ ロス率	29.2	kg
オーバーフロー管	φ 80 SUS304 sch20	$(4.820 + 0.288) \times 4.97 \times 1.1$	27.9	kg
取水管	φ 50 SUS304 sch20	$(1.500 + 0.230 + 0.230) \times 4.97 \times 1.1$	10.7	kg
散水管	φ 50 SUS304 sch20	$3.50 \times 4.97 \times 1.1$	19.1	kg
MFジョイント	75A	オーバーフロー	1.0	個
MFジョイント	50A	流入管、散水管	2.0	個
可とう管	50A	流入管	1.0	個
タラップ	SUS W=400		23.0	個
ボールバルブ	SUS製 φ 50		1.0	個
アルミフラッシュドア	片開き		1.0	箇所
FRP製蓋	φ 900、鍵付き	$0.9 \times 0.9 \times 3.14 \div 4$	0.6	m2
止水板	FC-200	$(2.00+0.20+2.50+0.20) \times 2 =$	9.8	m
異形棒鋼	D13	W1 $(2.50+0.20+2.10+0.15+0.013 \times 30 \times 2) \times 44 = 252.12$		
		W2 $\{(2.00+2.50) \times 2 + 0.224 \times 4\} \times 18 = 178.13$		
		W3 $(2.50+0.20+2.10+0.15+0.013 \times 30 \times 2) \times 44 = 252.12$		
		W4 $(2.50+0.013 \times 30 \times 2) \times 39 = 127.92$		
		W5 $(2.50+0.20+2.10+0.15+0.013 \times 30 \times 2 - 1.50) \times 6 = 25.38$		
		W6 $\{(2.00+2.50) \times 2 + 0.224 \times 4 - 0.80\} \times 9 = 81.86$		
		W7 $(2.50+0.20+2.10+0.15+0.013 \times 30 \times 2 - 1.50) \times 6 = 25.38$		
		W8 $(2.50+0.013 \times 30 \times 2 - 0.80) \times 9 = 22.32$		
		W9 $(2.00+0.013 \times 30 \times 2) \times 25 \times 2 = 139.00$		

数 量 計 算 書				
名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		T1 $(2.00 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 10$ = 27.80		
		T2 $(2.00 + 0.013 \times 30 \times 2 - 0.83) \times 5$ = 9.75		
		T3 $(2.50 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 7$ = 22.96		
		T4 $(2.50 + 0.013 \times 30 \times 2 - 0.82) \times 5$ = 12.30		
		T5 $(2.00 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 8$ = 22.24		
		T6 $(2.00 + 0.013 \times 30 \times 2 - 0.83) \times 5$ = 9.75		
		T7 $(2.50 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 5$ = 16.40		
		T8 $(2.50 + 0.013 \times 30 \times 2 - 0.82) \times 5$ = 12.30		
		K1 $(3.00 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 12$ = 45.36		
		K2 $(0.80 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 38$ = 60.04		
		K3 $(3.50 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 12$ = 51.36		
		合計 = 1,394.49		
		1394.49m $\times$ 0.995kg/m =	1.388	t
異形棒鋼	D16	S1 $(2.40 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 30$ = 95.40		
		S2 $(2.90 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 24$ = 88.32		
		開口補強 蓋回り $(0.90 \times \pi + 0.016 \times 30 \times 4) \times 2$ = 9.49		
		開口補強 ドア回り $\{(1.5 + 0.013 \times 30 \times 2 + 0.80 + 0.013 \times 30 \times 2) \times 2$ $+ 0.013 \times 30 \times 4\} \times 2$ = 18.56		
		合計 = 211.77		
		211.77m $\times$ 1.56kg/m =	0.330	kg
配管支持架台				
等辺山形鋼	10.7kg/m L100*100*7	(1.2 + 0.8 + 0.7) $\times$ 10.7	28.9	kg
Uボルト	50A用	2.0	2.0	箇所
あと施工アンカー	M16 (参考)	3.0	3.0	本
据付工		「集排指針P121」 4.9 $\times$ 28.9 $\div$ 1,000	0.14	人

[illegible]

处理水再利用配管工

[illegible]

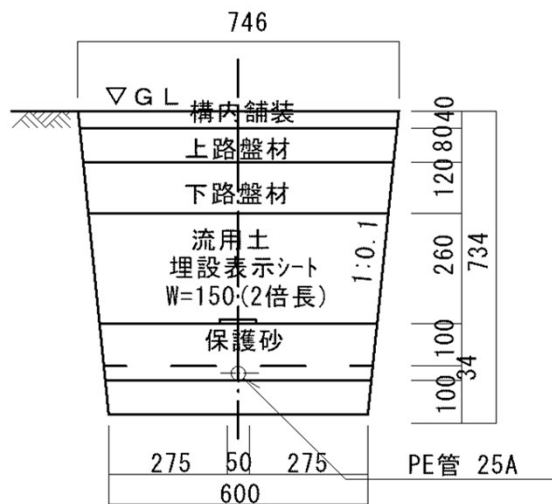
越流管配管工

[illegible]

[illegible]

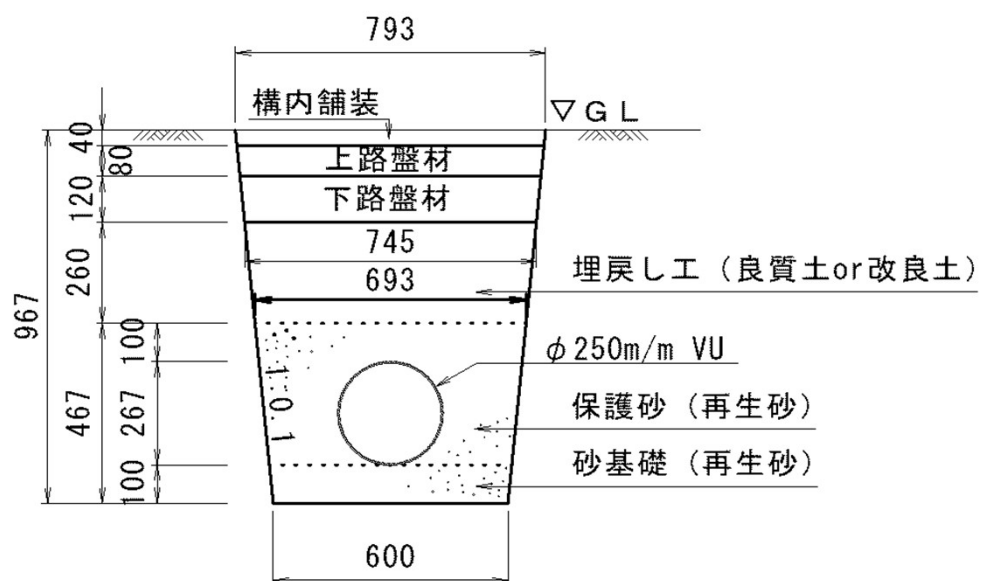
[illegible]

場内上水配管

[illegible]

[illegible]

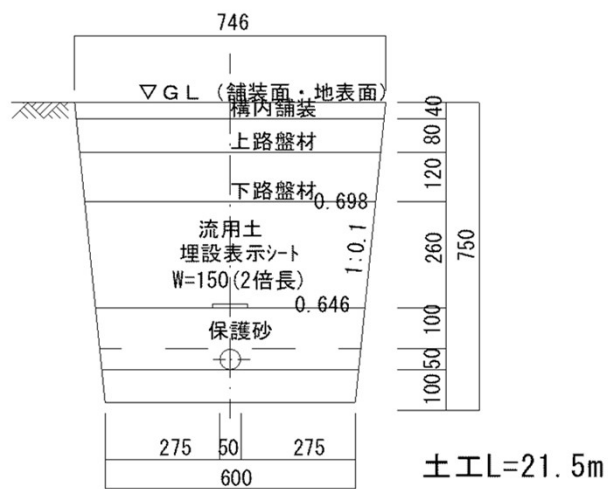
流入管工

[illegible]

数 量 計 算 書				
名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		構内散水工数量調書 1式当り		
管布設工				
水道管用塩ビ管	HIVP50A 屋外埋設		31.5	m
水道管用塩ビ管	HIVP20A 屋外埋設	1.3 + 1.3	2.6	m
資材				
水道管用塩ビ管	HIVP50A	31.50 ÷ 4.0	8.0	本
水道管用塩ビ管	HIVP20A	2.60 ÷ 4.0	1.0	本
止水弁(栓)	GV50 屋外埋設	量水器ボックス付	1.0	個
止水弁(栓)	GV20 屋外埋設	バルブボックス付	2.0	個
立水栓	吐水回転型 1200×13SUS		2.0	個
水栓柱	□60 H1200-13	2.0	2.0	個
足洗い場			3.0	箇所
		雨水排水工数量調書 1式当り		
管布設工				
塩ビ管	VP 100A 屋外埋設	7.5 × 5 + 7.0 + 12.4 × 2	69.3	m
塩ビ管	VP 65A 屋外埋設	9.0 + 13.5 + 6.5	29.0	m
資材				
塩ビ管	VP 100A	69.30 ÷ 4.0	18.0	本
塩ビ管	VP 65A	29.00 ÷ 4.0	8.0	本
		転落防護柵工数量調書 1式当り		
ビーム式 転落防止柵	一般部W=3.0m H=1100(土中用)	106.3 + 110.6	216.9	m
ビーム式 転落防止柵	急勾配部W=3.0m H=1100(土中用)		4.8	m
ガードレール設置	Gr-C-4E	33.7 + 5.7 + 10.6	50.0	m
ガードレール設置	Gr-C-2B	7.2	7.2	m
ガードレール基礎	Gr-C-2B □400×600	7.2	7.2	m

[illegible]

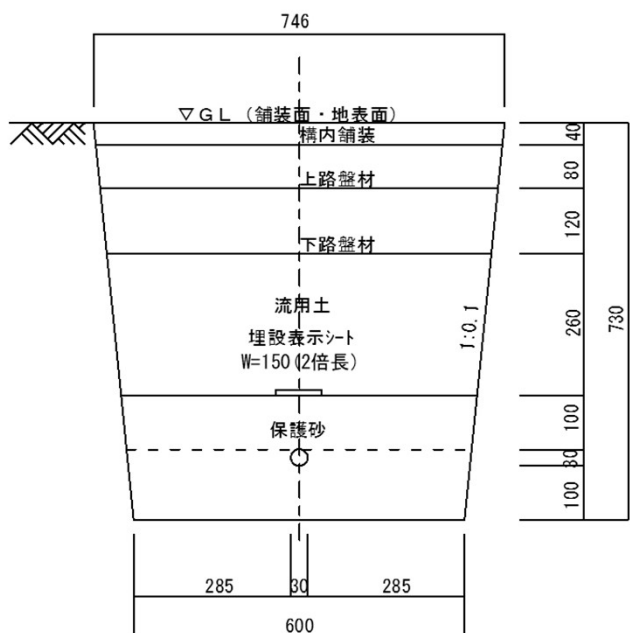
床排水管工



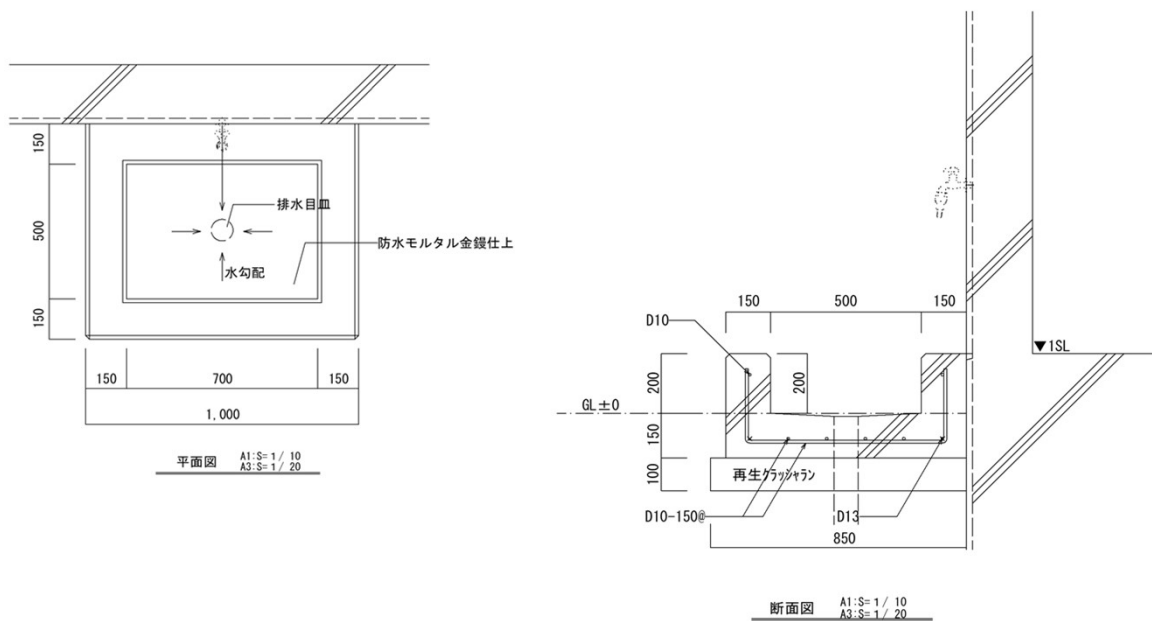
床排水管配管図
1/15

[illegible]

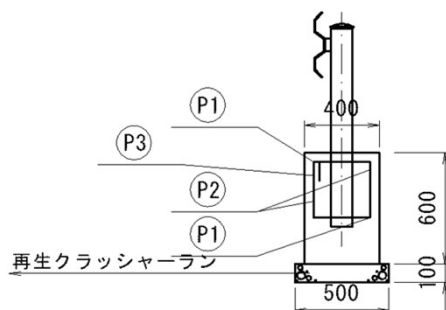
照明配管工

[illegible]

足洗い場

[illegible]

ガードレール基礎

[illegible][illegible]

設計数量一覧表

工 種	種 別	細 別(参 考)	単 位	数 量	備 考
補強土壁工	鋼製枠(ユニット)	H=0.6m	m ²	222.0	5分勾配
			set	185	
	植生土のう	AD-GR-00	m ²	0.0	
			袋	0	
	層厚管理材	SP-70E*BS 1*50	m ²	208.8	1m幅
	不織布	MG-5	m ²	0.0	
	補強拘束ネット	AD-BK2206-2*25	m	0.0	
	補強拘束ネット付植生シート	SG-MTG*GR25	m	222.0	
	ジオテキスタイル (アダム)(参考)	HG-36	m ²	292.8	0
		HG-50	m ²	336.5	0
		HG-60	m ²	0.0	
		HG-80	m ²	0.0	
		HG-100	m ²	0.0	
		HG-120	m ²	0.0	
		HG-150	m ²	0.0	
		HG-200	m ²	0.0	
	壁面強化材	UC-20	m ²	117.0	0
		敷設面積計	m ²	746.3	
	連結金具	AD-JGL*AZ-SET	set	35	
	連結金具(鋼製枠用)	AD-JGU*AZ-SET	set	0	
	固定ピン	AD-D10*200	本	480	ジオテキスタイル
				260	壁面強化材
	碎石(基盤排水層)	C-40	m ³	48.2	
	吸出し防止材(基盤排水層用)	S-100	m ²	67.5	
排水工	水平排水材	EF-3	m	157.9	
	天端排水材	S-300	m ²	60.7	
土工	まき出し・敷き均し・締固め工		m ³	408.2	

数量計算書

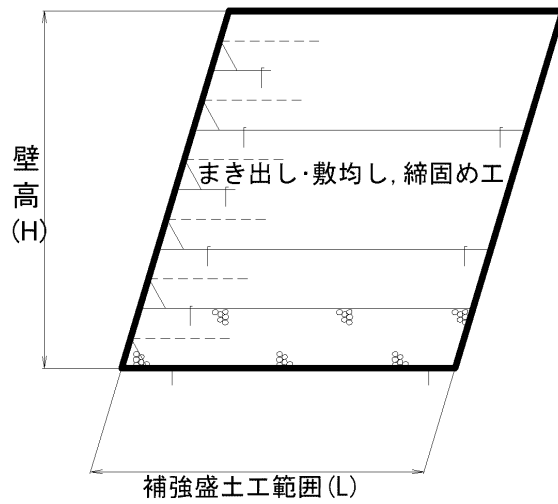
項 目	計 算 式	
鋼製枠(ユニット)	*数量集計表より	
	鋼製枠(ユニット)延長	222.0 m
	*鋼製枠(ユニット)延長(m)/鋼製枠(ユニット)1setあたりの幅(1.2m/set)	
	数量(セット数) $336.0/1.2=$	185 set
植生土のう	*数量集計表より	
	壁面積	0.0 m ²
	*土のう壁面積(m ²)×1m ² 当たりの土のう数(袋/m ²)	
	数量(袋数) $2.3 \times 25=$	0 袋
層厚管理材	*数量集計表より	
		208.8 m ²
植生シート	*数量集計表より	
	補強拘束ネット付植生シート	222.0 m
ジオテキスタイル (アダム)(参考)	*数量集計表より	(敷設面積)
		(敷設延長)
	HG-36(参考)	292.8m ² 64.8 m
	HG-50(参考)	336.5m ² 79.2 m
	HG-60	0.0m ² 0.0 m
	HG-80	0.0m ² 0.0 m
	HG-100	0.0m ² 0.0 m
	HG-120	0.0m ² 0.0 m
	HG-150	0.0m ² 0.0 m
	HG-200	0.0m ² 0.0 m
壁面強化材	*数量集計表より	(敷設面積)
		(敷設延長)
		117.0m ² 78.0 m
連結金具	*HG-36～HG-60:2set/36m ² , HG-80:3set/36m ² , HG-100～HG-150:4set/36m ² , HG-200:5set/36m ² (参考)	
	$(0.0+0.0+666.7) \times 2/36+96.2 \times 3/36+(310.2+99.0+380.4) \times 4/36+0.0 \times 5/36=$	
		35 set
連結金具 (鋼製枠用)	*HG-80～HG-200敷設延長/1.2(m)×1(set)(補強材1枚につき1set使用)(参考)	
	$(21.6+52.8+18.0+70.8+0.0)/1.2=$	
		0 set
固定ピン	*{ジオテキスタイル敷設延長(m)/1.2(m)+隙間部の敷設枚数}×4(本)(補強材1枚につき4本使用)(参考)	
	$((0.0+0.0+126.7+21.6+52.8+18.0+70.8+0.0)/1.2+0) \times 4=$	
		480 本
碎石 (基盤排水層)	*壁面強化材敷設延長(m)/1.2(m)×4(本)(補強材1枚につき4本使用)	
	$142.8/1.2 \times 4=$	
		260 本
砕石 (基盤排水層)	*基盤排水層数量表より	* ロス率 20 %
	$89.6 \times 1.2 =$	48.2 m ³
吸出し防止材 (基盤排水層用)	*基盤排水層層数量表より	
		67.5 m ²
水平排水材	*数量集計表より	
		157.9 m
天端排水材	*数量集計表より	
		60.7 m ²

数量集計表 (1)	
-----------	--

種 別	単 位	区 間 名										合 計	
		1	2	3	4	5	6	小口部-1	小口部-2				
鋼製枠(ユニット)													
H=0.6m	m	222.0										222.0	
植生土のう													
AD-GR-00(参考)	m ²	0.3										0.3	
層厚管理材													
SP-70E*BS 1*50(参考)	m ²	208.8										208.8	
植生シート													
補強拘束ネット付植生シート	m	222.0										222.0	
ジオテキスタイル (アデム)(参考)													
HG-36(参考)	m ²	292.8										292.8	
	m	64.8										64.8	
HG-50(参考)	m ²	336.5										336.5	
	m	79.2										79.2	
HG-60	m ²	0.0										0.0	
	m	0.0										0.0	
HG-80	m ²	0.0										0.0	
	m	0.0										0.0	
HG-100	m ²	0.0										0.0	
	m	0.0										0.0	
HG-120	m ²	0.0										0.0	
	m	0.0										0.0	
HG-150	m ²	0.0										0.0	
	m	0.0										0.0	
HG-200	m ²	0.0										0.0	
	m	0.0										0.0	
隙間部敷設枚数	枚	0										0	
壁面強化材													
UC-20(参考)	m ²	117.0										117.0	
	m	78.0										78.0	
水平排水材													
EF-3(参考)	m	157.9										157.9	
天端排水材													
S-300(参考)	m ²	60.7										60.7	

まき出し・敷均し,締固め工 断面図

断面図



* まき出し・敷均し,締固め工の対象は、
ジオテキスタイル敷設範囲とする。
(参考)

まき出し・敷均し,締固め工数量計算書

まき出し・敷均し,締固め工

測点	単距離	断面積	平均断面積	土量	摘要
起点		19.48			
	2.21	0.00	9.74	21.5	
平面角1		0.00			
平面角2	3.64	32.71	16.36	59.6	
終点	10.00	32.71	32.71	327.1	
			16.36	0.0	
合計				408.20 m ³	

基盤排水層数量表

基盤排水層 碎石体積
吸出し防止材

89.6 m³
150.1 m²

	底盤長 (m)	天端長 (m)	高さ (m)	延長 (m)	碎石体積 (m ³)	吸出し防止材 (m ²)	掘削勾配
1	4.20	4.26	0.60	2.205	5.60	9.39	(1:0.3)
2	4.20	4.26	0.60	13.643	34.63	58.12	(1:0.3)
3							
4							
5							
6							
7							
8							
9							
10							
11							
12							
13							
14							
15							
16							
17							
18							
19							
20							
21							
22							
23							
24							
25							
26							
27							
28							
29							
30							
合計					40.23	67.51	

* 基盤排水層碎石体積:(敷設幅+天端長)×高さ 0.60(m)÷2×延長

数量計算書(1)

区間名 : 1

[illegible]

[illegible]

小 堤 工

