

積算参考資料 (起工)

工 事 名： 鳥取県環境管理事業センター産業廃棄物管理型最終処分場土木工事

工事箇所： 鳥取県米子市淀江町小波

第 I 期／数量計算書

(01. 造成工)

数量集計表【造成工（1）】

工 種	種 別	細 目	規 格	単位	数 量		摘 要
					設計	契約	
造成工							
	ブレロード盛土工						
	ブレロード盛土工	場内・ 既設一廃処分場側押え盛土		m3	46,671.4	46,700	
	掘削工		砕石置換え部	m3	10,998.0	11,000	
	砕石置換え		C-40	m3	10,998.0	11,000	
	掘削工		県道法面部	m3	903.2	900	
	造成土工						
	掘削工			m3	56,349.0	56,300	
	盛土工	4.0m≦W	盛土法面（県道側）	m3	2,631.0	2,600	
	盛土工	W<2.5m	盛土法面（西側）	m3	388.0	390	
	盛土工	2.5m≦W<4.0m	盛土法面（西側）	m3	810.6	810	
	盛土工	4.0m≦W	盛土法面（西側）、 場内	m3	8,226.6	8,200	
	盛土工	4.0m≦W	貯留構造物	m3	5,584.0	5,600	購入土
	盛土工	4.0m≦W	区画堤	m3	408.0	410	購入土
	埋戻工	4.0m≦W		m3	120.0	120	
	埋戻工	1.0m≦W<4.0m		m3	116.0	120	
	県道取付道路工						
	掘削工		県道法面部	m3	1,867.0	1,900	
	路床盛土工	4.0m≦W		m3	4,893.0	4,900	購入土
	床掘工	小規模		m3	93.0	90	
	埋戻し工	1.0m<W		m3	127.0	130	購入土
	防草コンクリート		t=7cm 18-8-20	m2	136.0	136	
	植生シート			m2	160.5	160	
	法面整形		盛土	m2	221.8	220	
	防護柵設置工		Gr-C-4E 土中式	m	130.0	130	107+23

数量集計表【造成工 (2)】

[illegible]

数量計算書

[illegible]

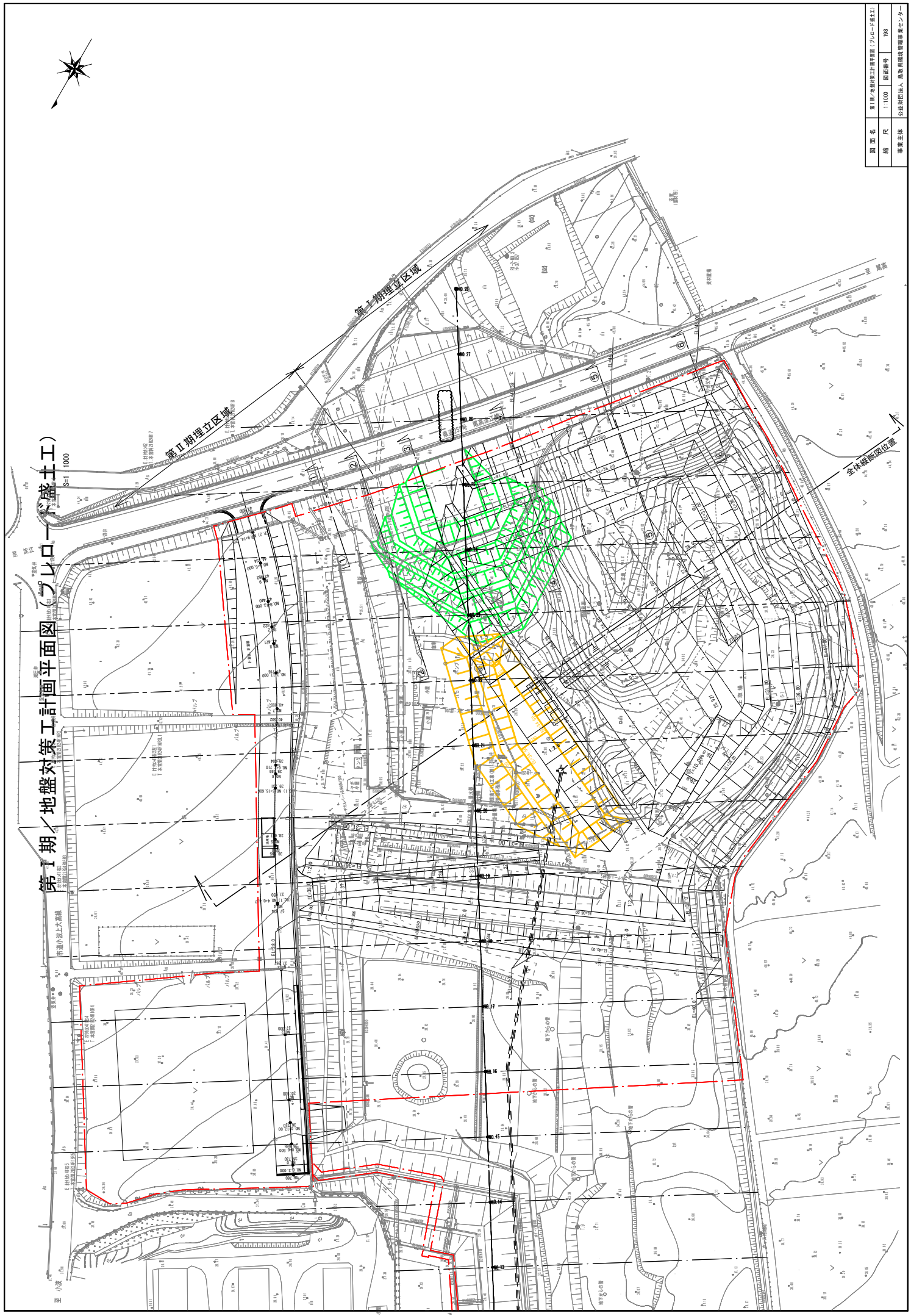
場内対策工盛土

[illegible][illegible]

土量計算表

既設一廃処分場側押之盛土横断図

[illegible]

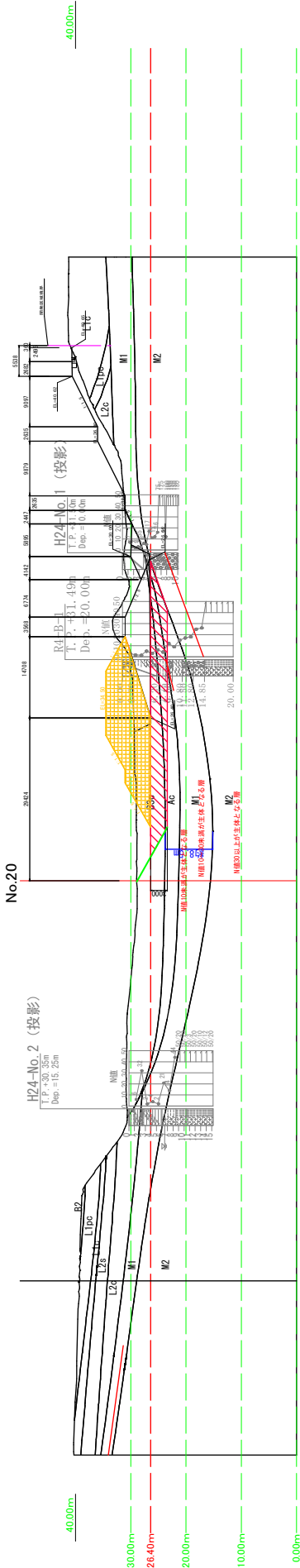


第1期／地盤対策工計画平面図（プレロー）盛土工
S=1:1000

第 I 期／地盤対策工構断面 No. 20

S=1：800

I期敷置表 (地盤対策工)			
工程	単位	数量	
アロード	m ²	138.9	
砕石置換	m ²	139.4	

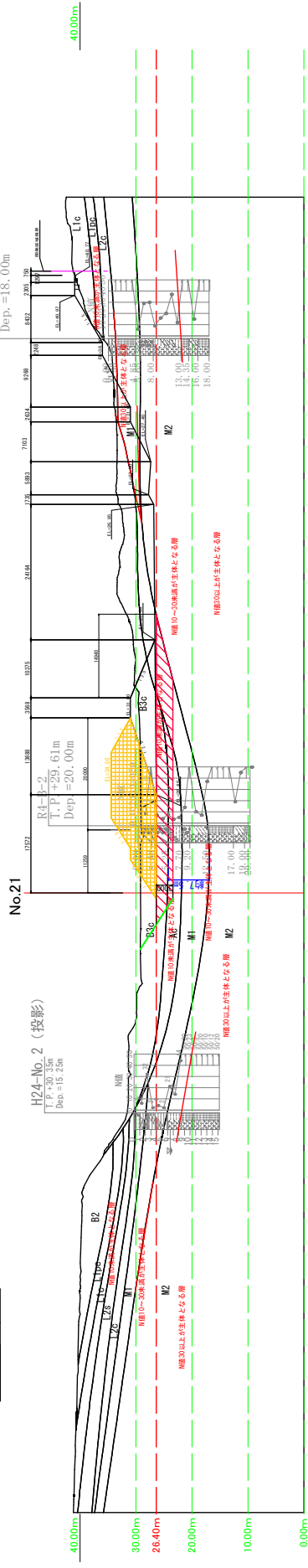


図面名	第 I 期／地盤対策工構断面 No. 20
縮尺	1:800
図面番号	20
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境管理センター

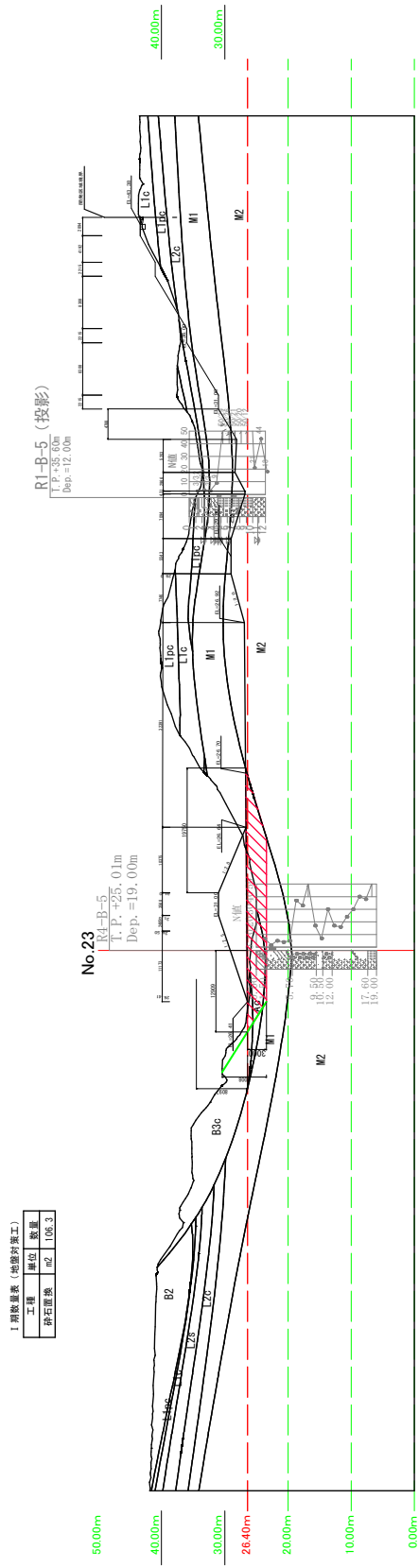
第 I 期 / 地盤对策工横断図 No. 21

 $S=1 : 800$

工種	單位	數量
プレロード	m ²	162.2
砕石置換	m ²	141.8



図面名	第1期/地盤対策工機断面図 No.21	
縮尺	1:800	図番番号 201
事業主体	公益財団法人鳥取県環境管理事業センター	

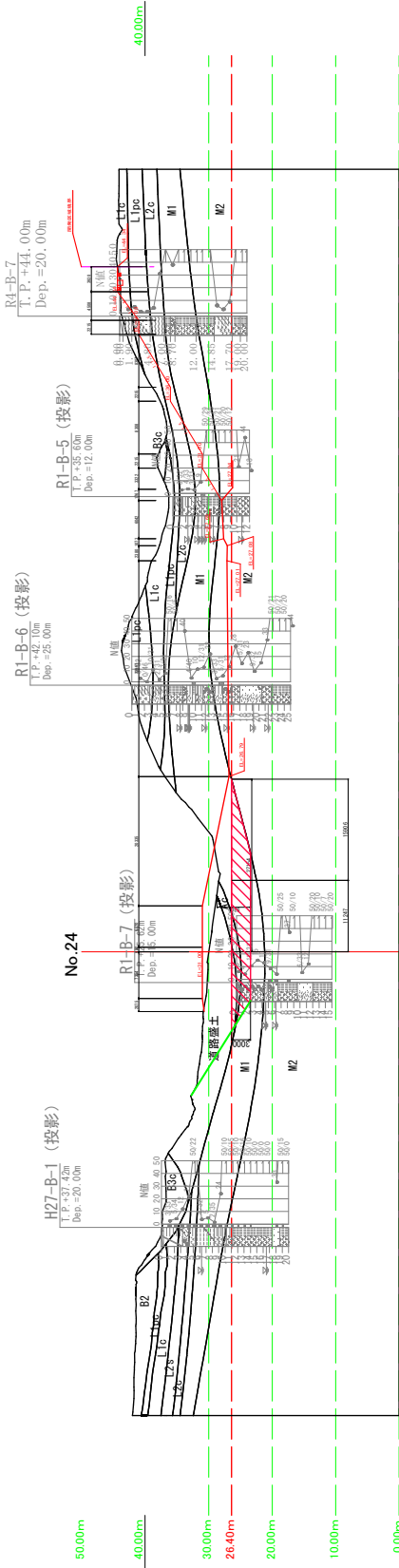
$S=1 : 800$ 

図面名	第1期/地盤対策工構断面 No.23	
	縮尺	1:800
縮尺	縮尺	203
事業主体	公益財団法人鳥取県環境管理事業センター	

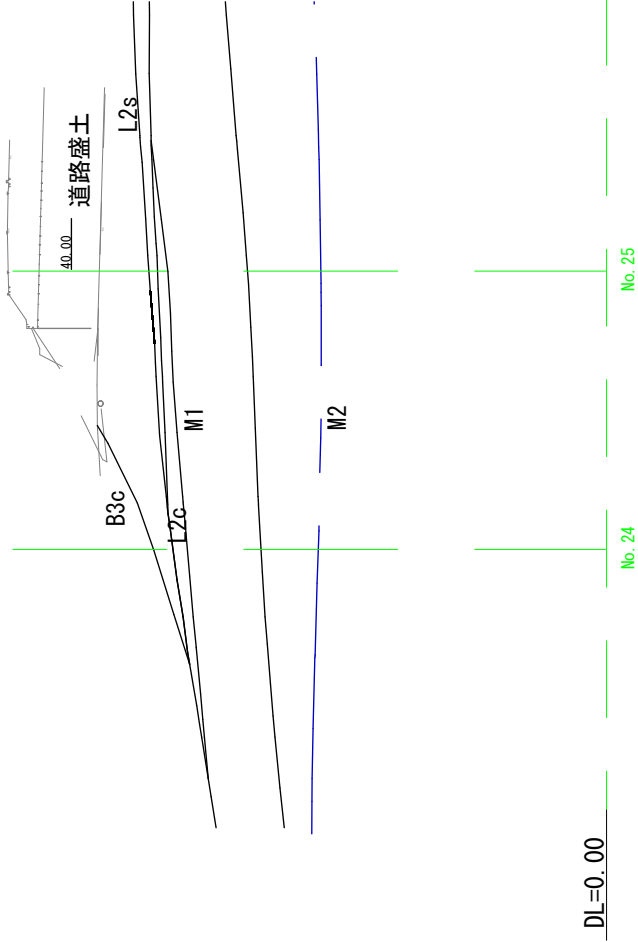
第 I 期／地盤対策工構断面 No. 24

S=1 : 800

I 期数量表 (地盤対策工)			
工種	単位	数量	
砕石置換	m ²	94.4	

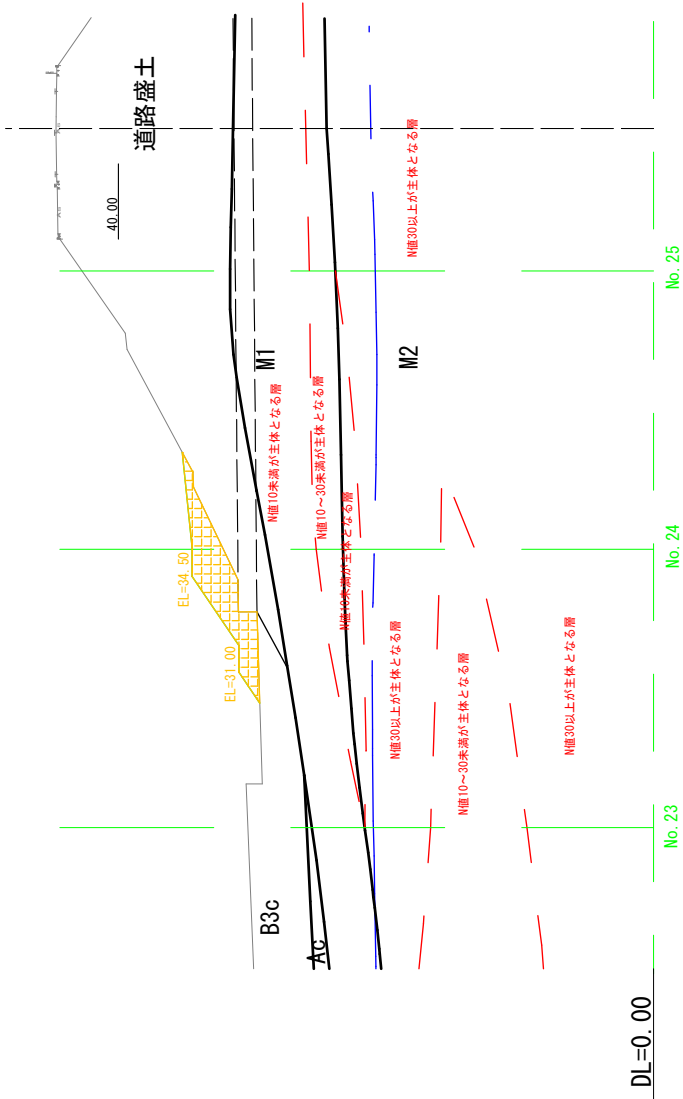


図面名	第 I 期／地盤対策工構断面 No. 24
縮尺	1:800
図面番号	204
事業主体	公団建設法人 鳥取県建設事業センター



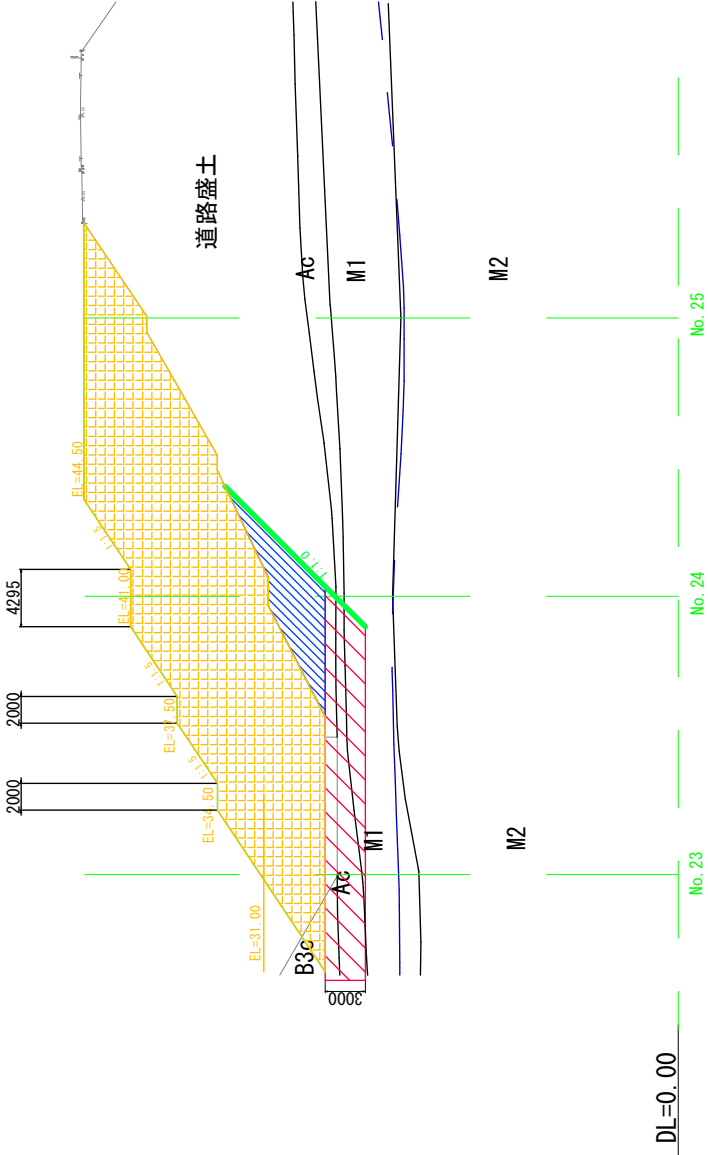
I 期数量表（地盤対策工）

工種	単位	数量
プレロード	m2	30.7



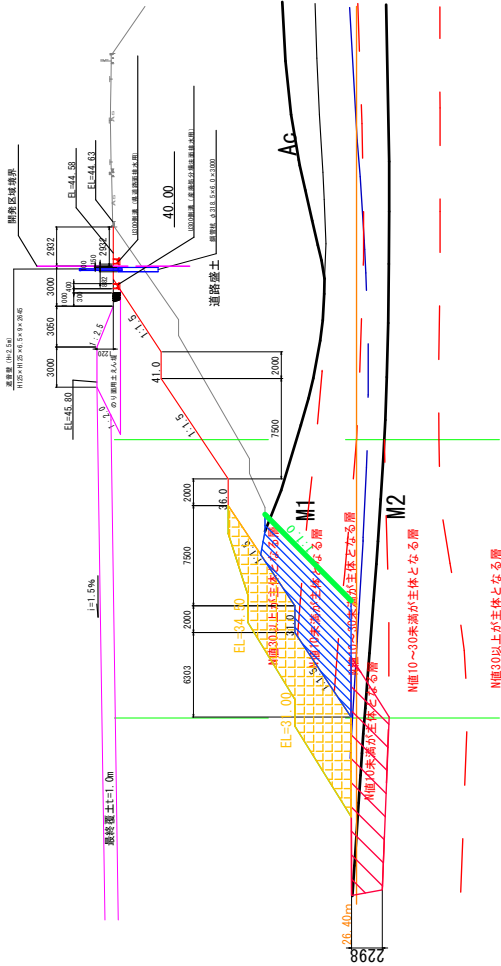
I 期数量表 (地盤対策工)

工種	単位	数量
プレロード	m2	408.8
既存道路盛土の一時開削	m2	38.6



I 期数量表 (地盤対策工)

工種	単位	数量
ブレード	m2	58.9
自然地盤の一部掘削	m2	41.5



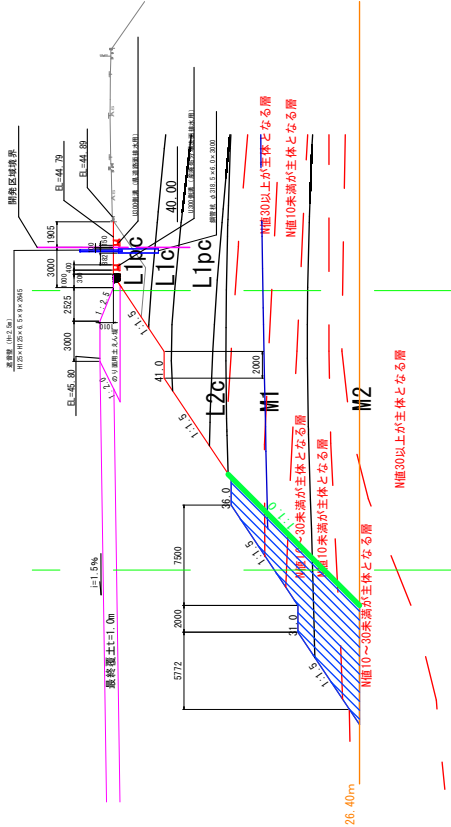
DL=0.00

No. 24

No. 25

I 期数量表（地盤対策工）

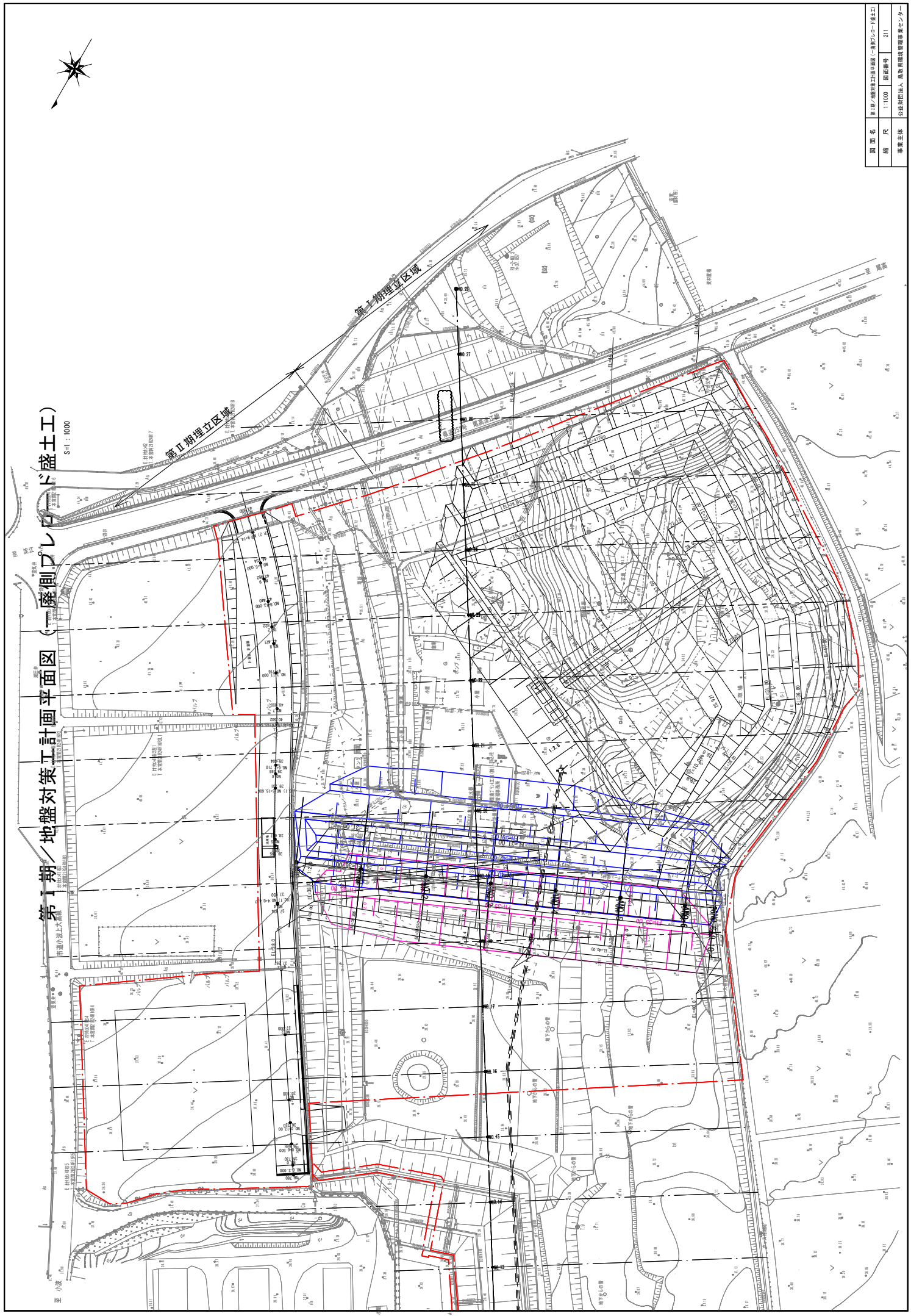
工種	単位	数量
自然地盤の一部掘削	m2	52.4



DL=0.00

No. 25

No. 26



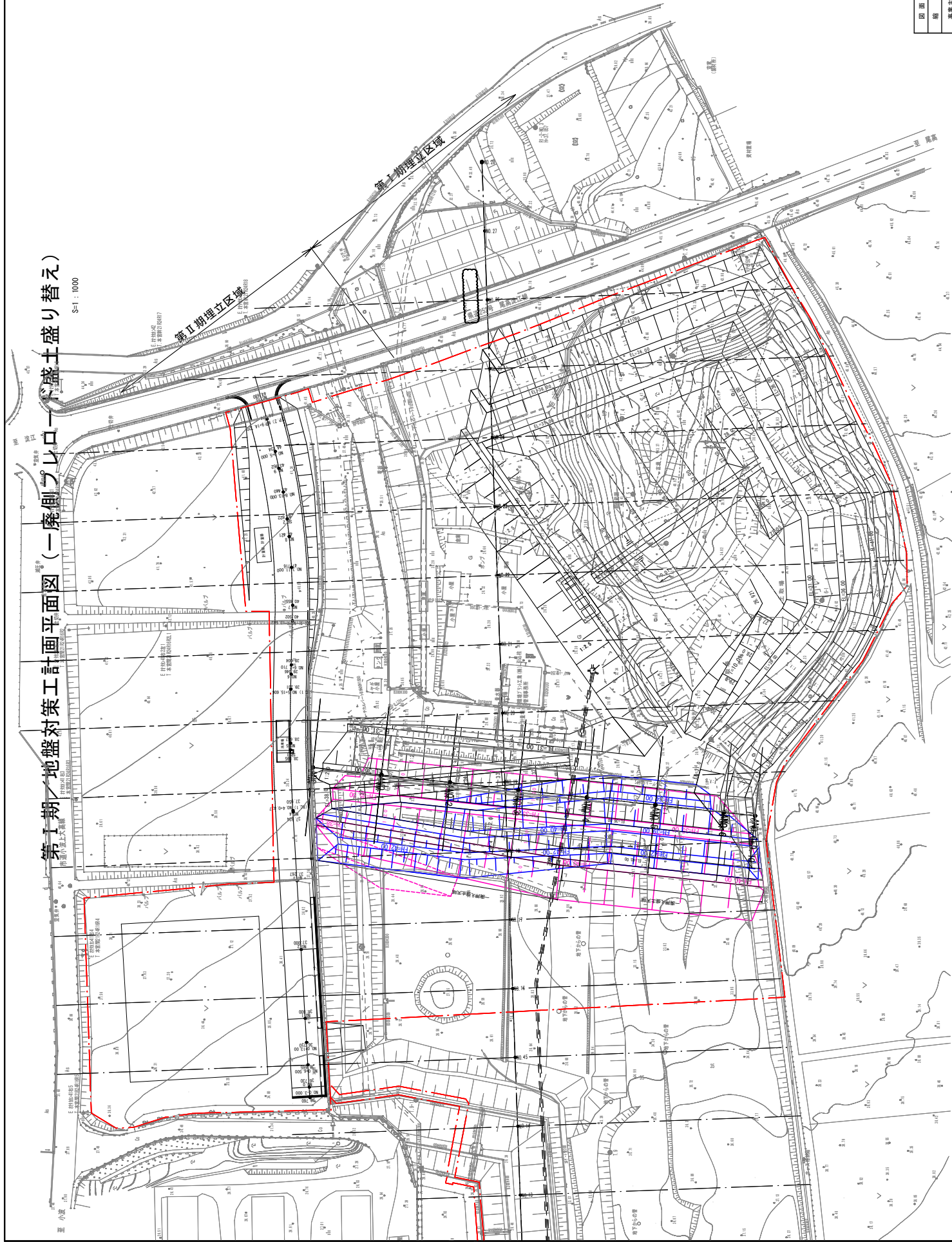
第一期/地盤対策工計画平面図(一廃側プレロード盛土工)

S=1:1000

図面名	第一期/地盤対策工計画平面図(一廃側プレロード盛土工)		
縮尺	1:1000	図面番号	211
事業主体	公団建設法人 鳥取県建設事業センター		

第Ⅰ期地盤対策工計画平面図（一廃側ブレロー盛土盛り替え）

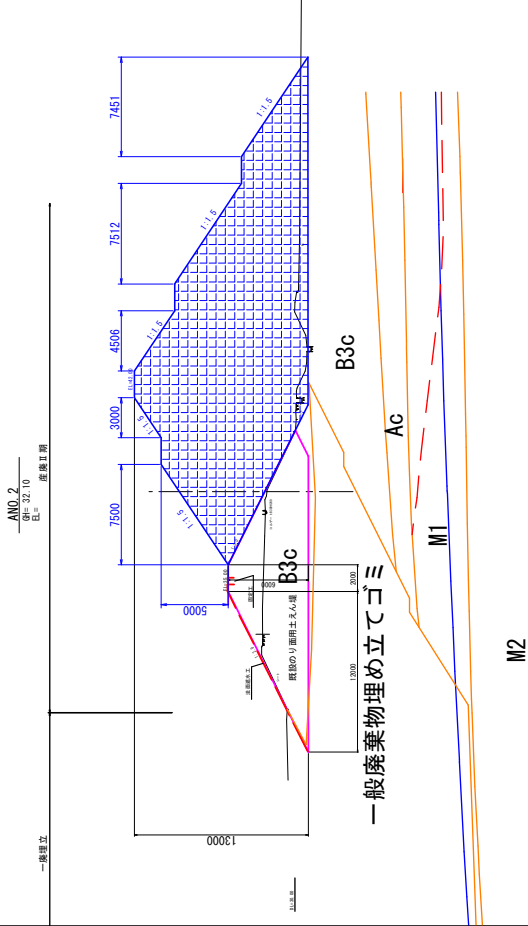
S-1 : 1000



STEP1数量表（ブレロード）

	単位	数量
一廃側ブレロード盛土	m2	268.1

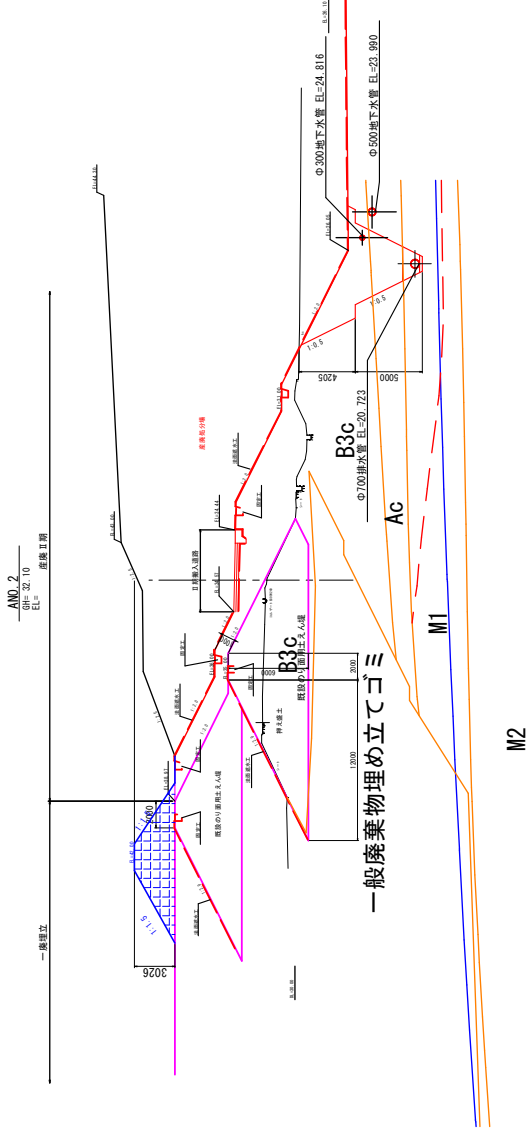
STEP1



STEP2数量表（ブレロード）

	単位	数量
一廃側ブレロード盛土	m2	21.2

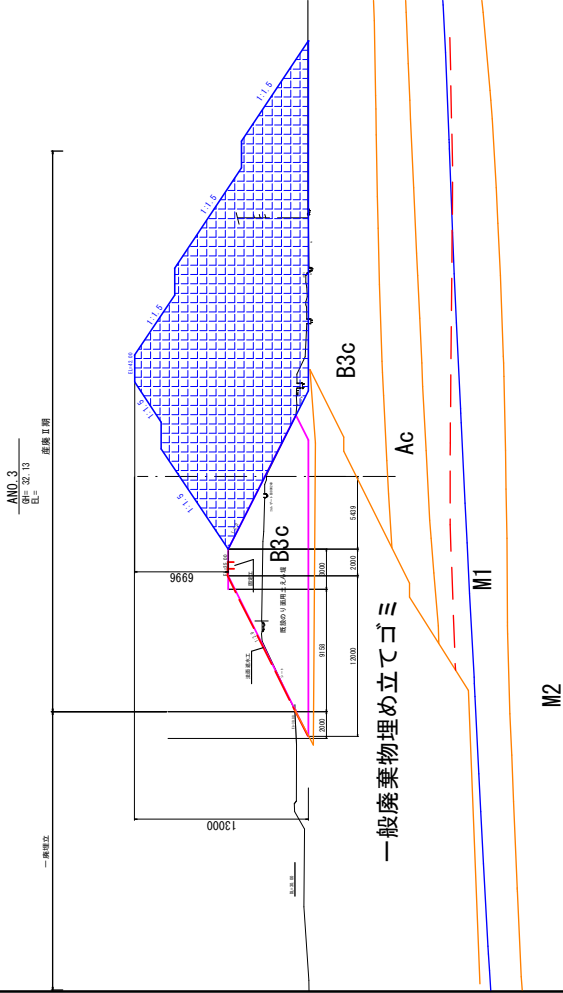
STEP2



STEP1数量表（ブレロード）

	単位	数量
一廃側ブレロード盛土	m2	269.1

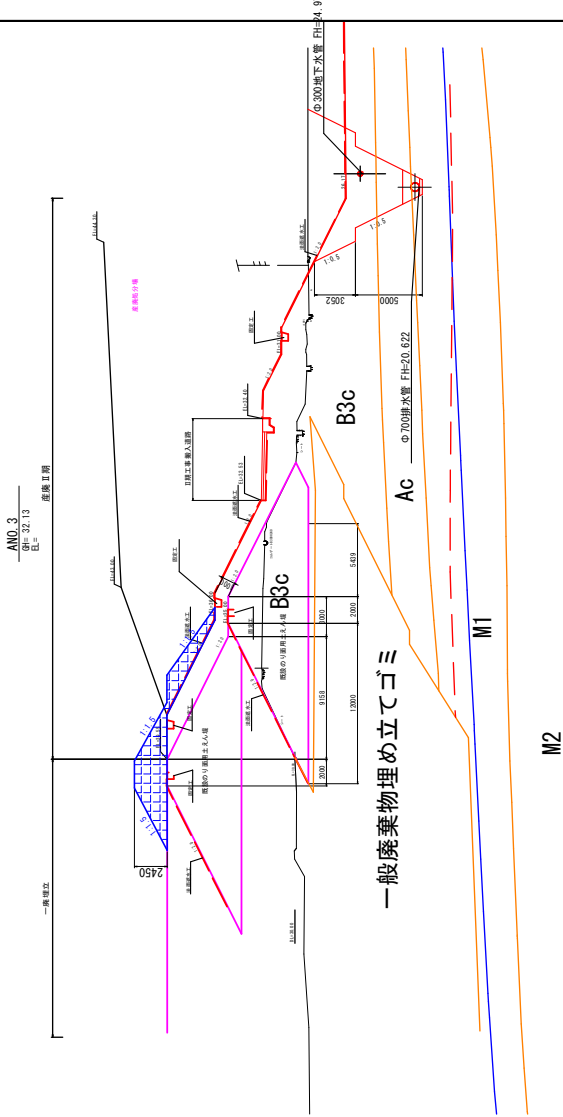
STEP1



STEP2数量表（ブレロード）

	単位	数量
一廃側ブレロード盛土	m2	22.9

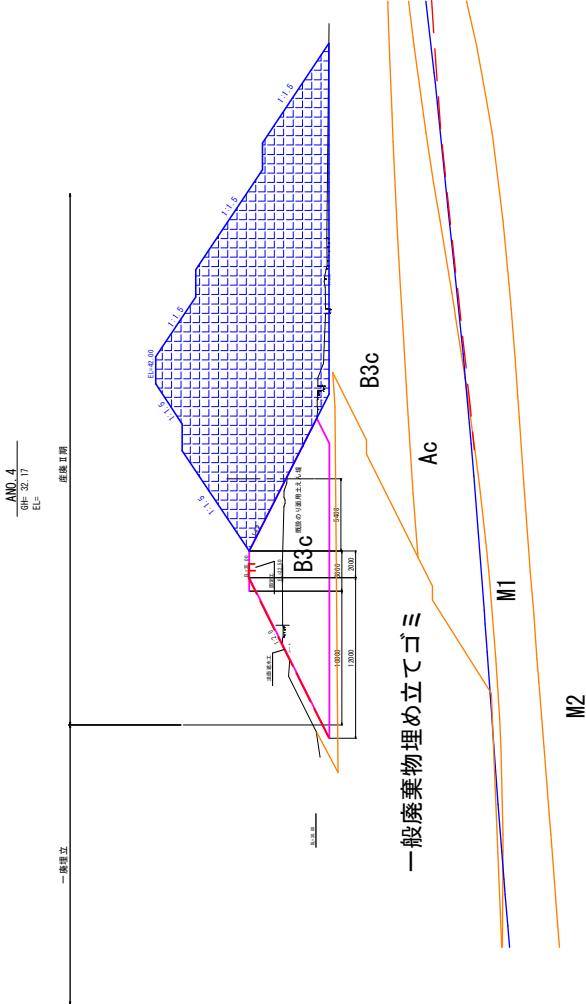
STEP2



STEP1数量表（ブレロード）

	単位	数量
一廃側ブレロード盛土	m2	268.7

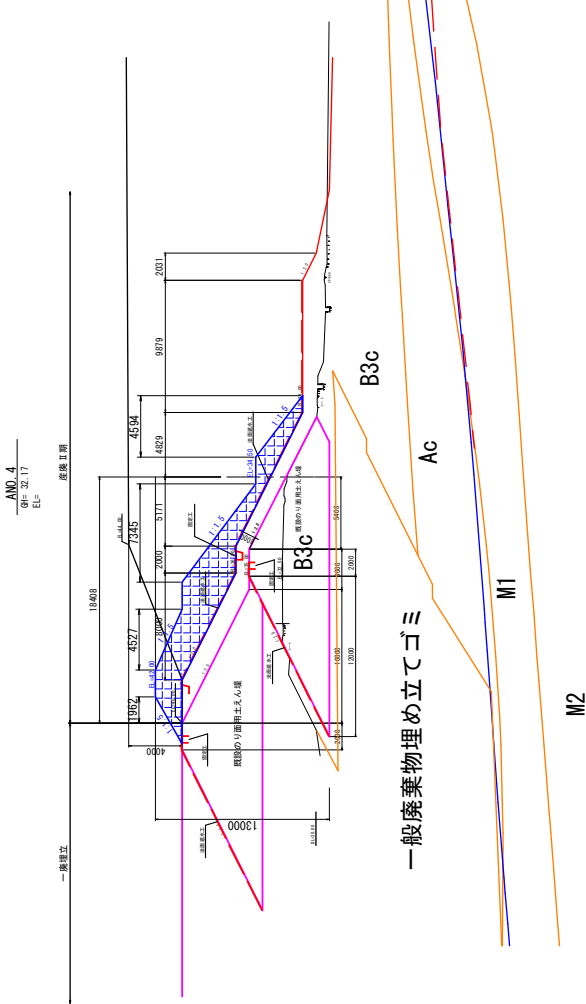
STEP1



STEP2数量表（ブレロード）

	単位	数量
一廃側ブレロード盛土	m2	47.9

STEP2



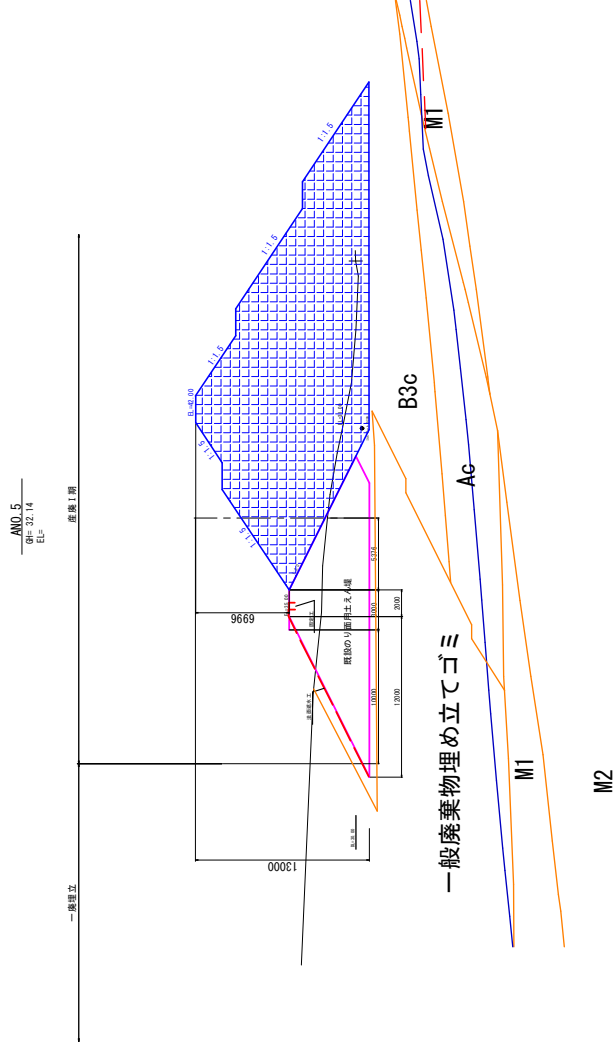
STEP1数量表 (プレロード)

	単位	数量
一	廃側プレート盛土	m2
0		268.0

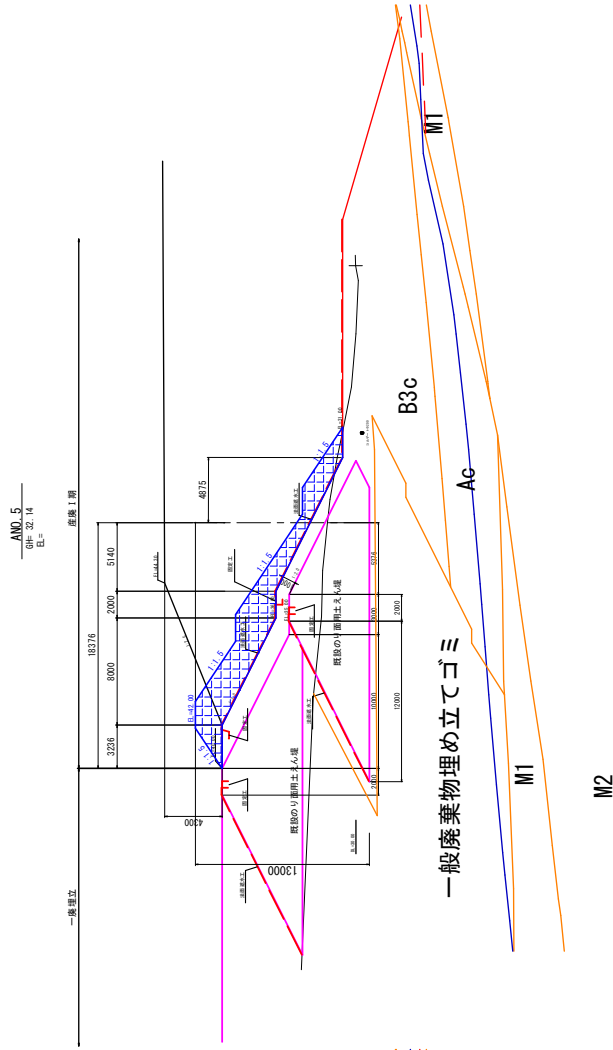
STEP2数量表 (プレロード)

	単位	数量
一廃側プレート盛土	m2	44.6

STEP 1



STEP2



第 I 期 土量計算書

[illegible]

第 I 期 土量計算書

[illegible]

第 I 期 土量計算書

[illegible]

第 I 期 土量計算書

[illegible]

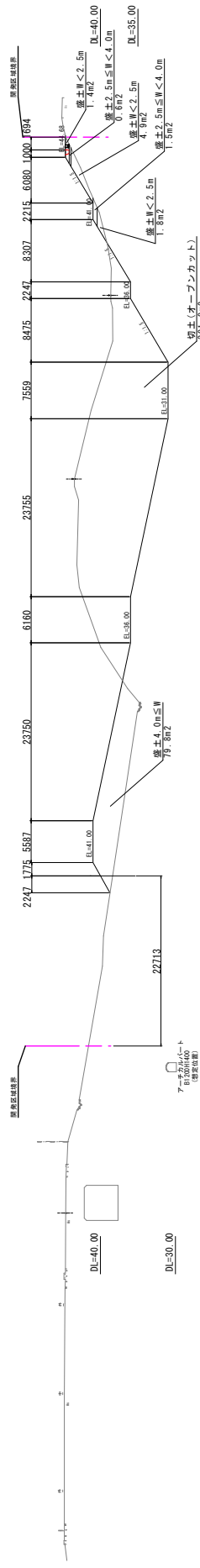
第 I 期 土量計算書

[illegible]

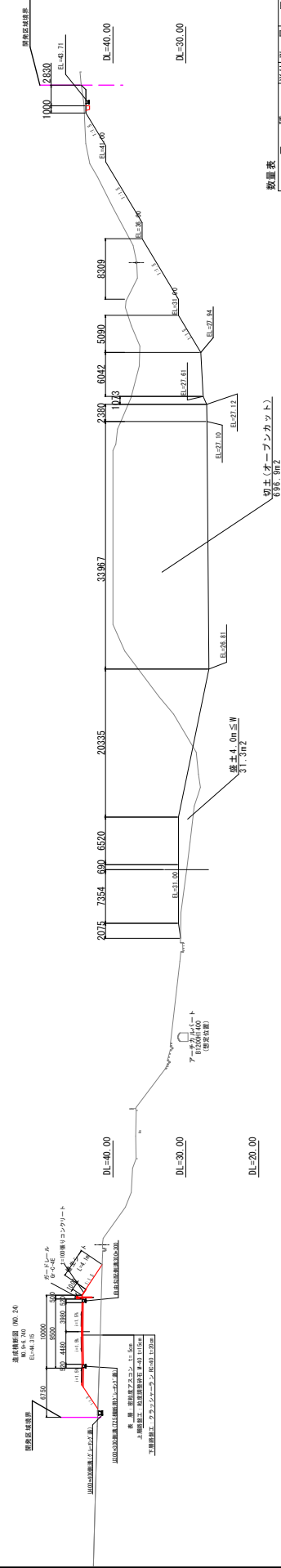
第Ⅰ期 県道取付道路 土量計算書

[illegible]

第 I 期／造成計画横断面図(2)

$$\underline{S=1 : 600}$$


数量表		工 種	單位數	用 途
	切	土	m ²	391.8
	盛土 (W < 2.5m)		m ²	8.1
	盛土 (2.5m ≤ W < 4.0m)		m ²	2.1
	盛土 (4.0m ≤ W)		m ²	79.8



数量表		工 種	單位	數量	用 途
	切	土	m ²	696.9	
	盛土	(W < 2.5m)	m ²	-	
	盛土	(2.5m ≤ W < 4.0m)	m ²	-	
	盛土	(4.0m ≤ W)	m ²	31.3	盛土法面

「※許容構造物及び遮水工設置部の切土・盛土勾配は法面に直角方向の勾配としている」

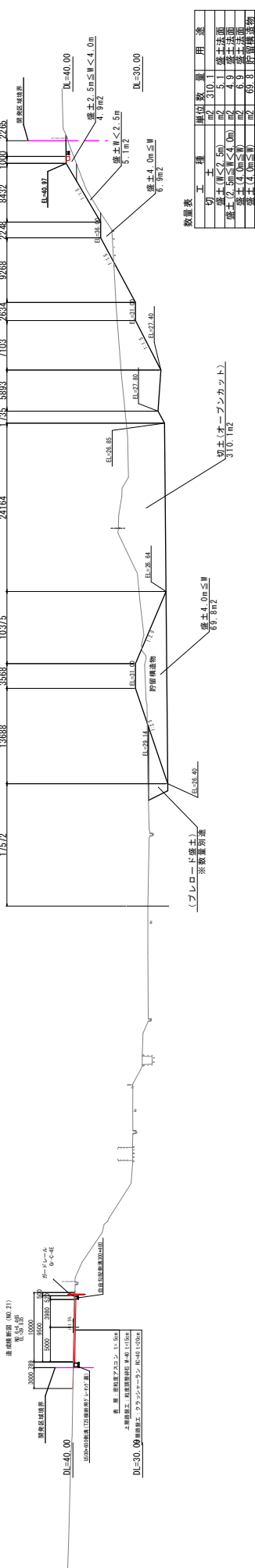
図面名	第1期/造成計画断面図(2)	
縮尺	1:600	図面番号 107
事業主体	公益財団法人鳥取県環境管理事業センター	

第 I 期／造成計画横断面図 (4)

S=1：600

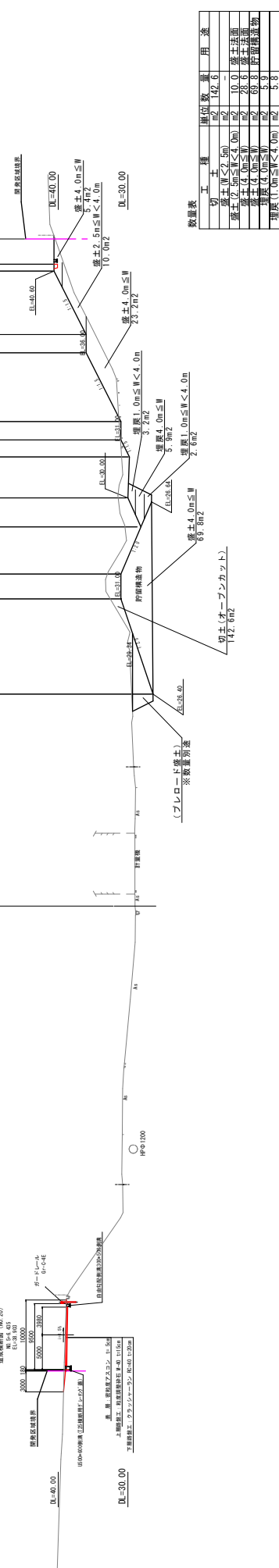
NO. 21

GH= 29.24
EL=



NO. 20

GH= 28.97
EL=



(注) 計測結果及び設計結果は、概略設計図に示す通りとします。

図面名	第 I 期／造成計画横断面図 (4)
縮尺	1:600
図面番号	109
事業主体	公益財団法人 東京都下水道局

第Ⅰ期 県道取付道路(張りこ、植生シート、法面整形)

張りコンクリート t=7cm					植生シート				
測点	距離 (m)	長さ (m)	平均 (m)	面積 (m2)	測点	距離 (m)	長さ (m)	平均 (m)	面積 (m2)
NO. 15-9.5	—	0.00	—	—	NO. 15-9.5	—	0.00	—	—
NO. 15	9.50	0.00	0.0	0.0	NO. 15	9.50	0.00	0.0	0.0
NO. 16	20.00	0.00	0.0	0.0	NO. 16	20.00	0.00	0.0	0.0
NO. 17	20.00	0.00	0.0	0.0	NO. 17	20.00	0.00	0.0	0.0
NO. 18	20.00	0.50	0.3	6.0	NO. 18	20.00	0.00	0.0	0.0
NO. 19	20.00	0.50	0.5	10.0	NO. 19	20.00	0.00	0.0	0.0
NO. 20	20.00	0.50	0.5	10.0	NO. 20	20.00	0.00	0.0	0.0
NO. 21	20.00	0.50	0.5	10.0	NO. 21	20.00	0.00	0.0	0.0
NO. 22	20.00	1.50	1.0	20.0	NO. 22	20.00	0.60	0.3	6.0
NO. 23	20.00	1.50	1.5	30.0	NO. 23	20.00	2.60	1.6	32.0
NO. 24	20.00	1.50	1.5	30.0	NO. 24	20.00	4.10	3.4	68.0
NO. 24+13.3	13.30	1.50	1.5	20.0	NO. 24+13.3	13.30	4.10	4.1	54.5
計	202.80			136.0	計	202.80			160.5
盛土法面整形									
測点	距離 (m)	長さ (m)	平均 (m)	面積 (m2)					
NO. 15-9.5	—	0.00	—	—					
NO. 15	9.50	0.00	0.0	0.0					
NO. 16	20.00	0.00	0.0	0.0					
NO. 17	20.00	0.00	0.0	0.0					
NO. 18	20.00	0.00	0.0	0.0					
NO. 19	20.00	0.00	0.0	0.0					
NO. 20	20.00	0.00	0.0	0.0					
NO. 21	20.00	0.00	0.0	0.0					
NO. 22	20.00	1.60	0.8	16.0					
NO. 23	20.00	3.60	2.6	52.0					
NO. 24	20.00	5.07	4.3	86.0					
NO. 24+13.3	13.30	5.07	5.1	67.8					
計	202.80			221.8					

数量計算書

[illegible]

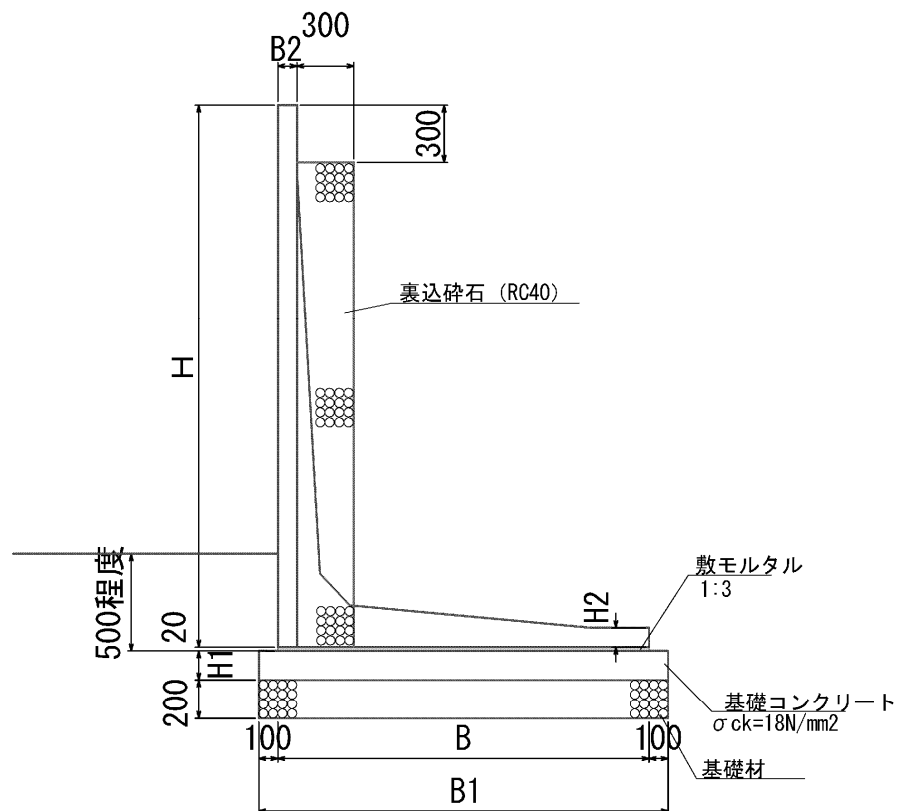
概 要 図

L型擁壁設置工

L 型擁壁

S=Free

断面図



寸法・材料表

寸 法 (mm)							
H	L	B	B1	B2	H1	H2	重量 (kg)
1000	2000	850	1050	80	100	80	685
1500		1150	1350	100	100	80	1,220
2000		1450	1650	100	100	100	1,810
2300		1650	1850	100	150	100	2,350
2500		1750	1950	100	150	100	2,510
2800		1950	2150	100	150	100	3,405
3250		2200	2400	130	150	130	4,620

数量計算書

L型擁壁設置工 (10m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
H= 1.0m			
砕石基礎 (RC-40)	t=20cm A= 1.05 × 10.0	m2	10.5
基礎コンクリート (18-8-20)	t=10cm A= 1.05 × 0.1 × 10.0	m3	1.1
基礎コン型枠	t=10cm A= 0.1 × 2.0 × 10.0	m2	2.0
敷モルタル(1 : 3)	t=2cm A= 0.85 × 0.02 × 10.0	m3	0.17
H= 1.5m			
砕石基礎 (RC-40)	t=20cm A= 1.35 × 10.0	m2	13.5
基礎コンクリート (18-8-20)	t=10cm A= 1.35 × 0.1 × 10.0	m3	1.4
基礎コン型枠	t=10cm A= 0.1 × 2.0 × 10.0	m2	2.0
敷モルタル(1 : 3)	t=2cm A= 1.15 × 0.02 × 10.0	m3	0.23
H= 2.0m			
砕石基礎 (RC-40)	t=20cm A= 1.65 × 10.0	m2	16.5
基礎コンクリート (18-8-20)	t=10cm A= 1.65 × 0.1 × 10.0	m3	1.7
基礎コン型枠	t=10cm A= 0.1 × 2.0 × 10.0	m2	2.0
敷モルタル(1 : 3)	t=2cm A= 1.45 × 0.02 × 10.0	m3	0.29
H= 2.3m			
砕石基礎 (RC-40)	t=20cm A= 1.85 × 10.0	m2	18.5
基礎コンクリート (18-8-20)	t=15cm A= 1.85 × 0.15 × 10.0	m3	2.8
基礎コン型枠	t=15cm A= 0.15 × 2.0 × 10.0	m2	3.0
敷モルタル(1 : 3)	t=2cm A= 1.65 × 0.02 × 10.0	m3	0.33

数量計算書

[illegible]

カートレール基礎ブロック

S=1 : 50

Technical drawing showing a cross-section of a guardrail base structure. The drawing includes the following components and dimensions:

- Dimensions:**
 - Top width: 200
 - Top offset: 20
 - Base width: 1000
 - Base offset: 1100
 - Base height: 400
 - Base offset (right): 100
 - Base offset (bottom right): 100
 - Base offset (bottom right): 100
- Labels:**
 - プレキャスト防護柵基礎 (Precast Guardrail Base)
 - 緩衝材ゴム $t=20\text{mm}$ (Buffer Material Rubber $t=20\text{mm}$)
 - 基礎コンクリート (Base Concrete)
 - 基礎砕石 (Base Gravel)
 - L型擁壁 (L-shaped Retaining Wall)
 - 敷モルタル (Mortar)

Technical drawing of a rectangular box with the following dimensions and features:

- Overall width: 2000
- Overall height: 1000
- Inner width: 1960
- Inner height: 600
- Top flange thickness: 20
- Bottom flange thickness: 41
- Side wall thickness: 20
- Central hole: 埋め込み穴 (Embedded Hole) with dimensions H400 x $\phi 220$
- Top flange height: 300
- Bottom flange height: 100
- Inner width at bottom: 1917

数量計算書

[illegible]

第 I 期／数量計算書

(02. 遮水工)

数量集計表【遮水工】

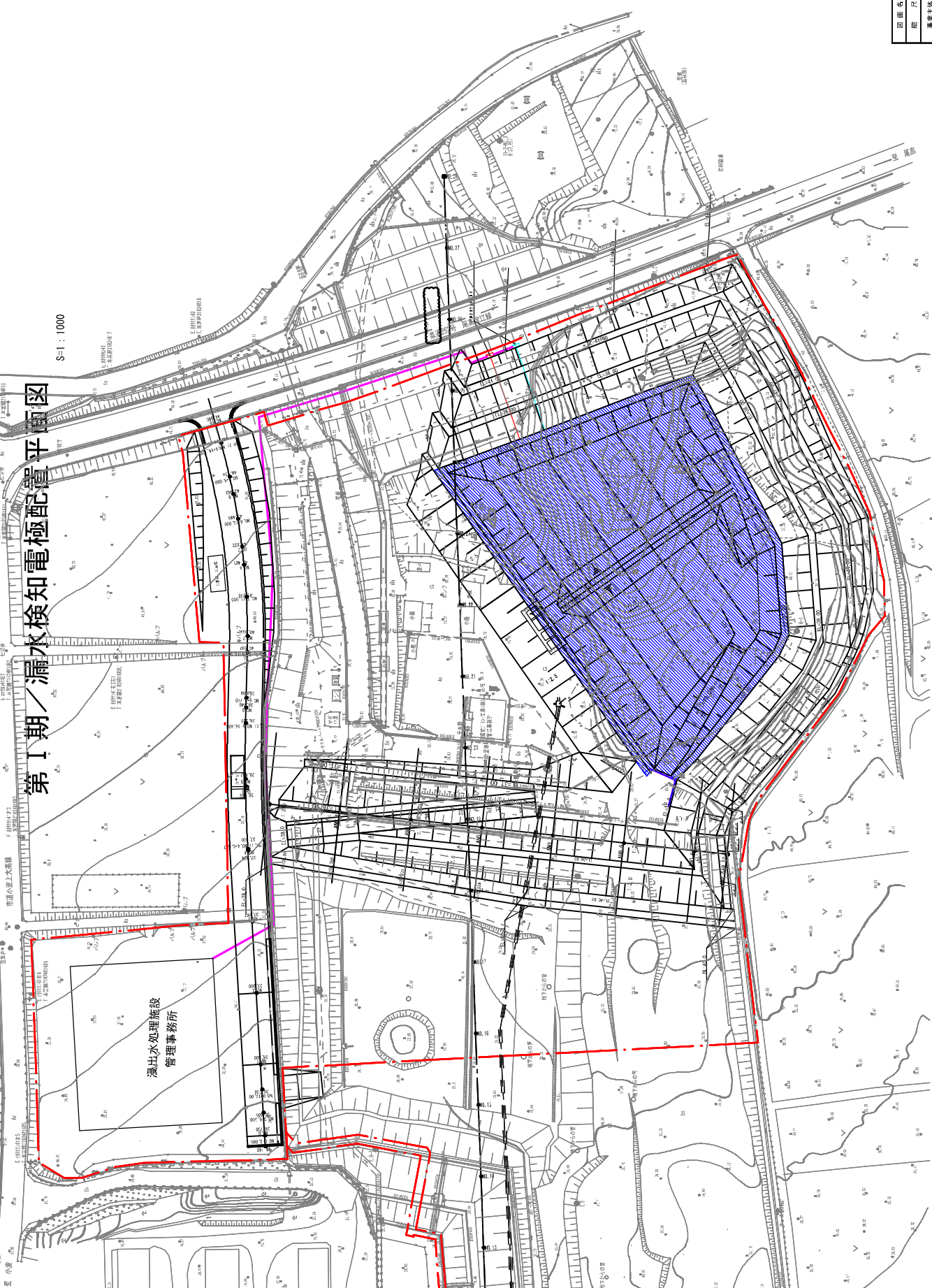
工 種	種 別	細 目	規 格	単位	数 量		摘 要
					設計	契約	
遮水工							
	遮水工	底面部のみ		m2	3,738.3	3,738	パターンA
	〃	底部～EL31.0	底部除く	m2	3,249.2	3,249	パターンB
	〃	EL31.0より上部	EL31.0除く	m2	6,874.4	6,874	パターンC
	漏えい検知システム	電気式	A=7,000m ²	式	1.0	1	底面+最下段法面
	モルタル吹付工	t=10cm		m2	316.3	316	
シート固定工							
	固定工	貯留堤天端部		m	88.0	88	
	〃	天端部		m	255.3	255	
	〃	小段部		m	627.2	627	
	〃	法面部		m	44.9	45	
	固定工残土			m3	521.3		場内土砂運搬で計上
基面整正・法面整形工							
	基面整正	土砂		m2	6,467.5	6,470	
	法面整形工	切土		m2	6,445.2	6,450	
	〃	盛土		m2	949.2	950	
保護工							
	路体盛土		t=50cm	m3	714.2	710	保護砂
	山土	購入土		m3	714.2	710	
構造物部遮水シート固定工							
	シート貫通部シート固定工	1-1区画		箇所	1.0	1	遮水工含む
	〃	1-2区画		箇所	1.0	1	遮水工含む
	ピット外周固定工			m	20.7	20.7	遮水工含む



第Ⅰ期／漏水検知電極配置平面図

S=1:1000

浸出水処理施設
管理事務所



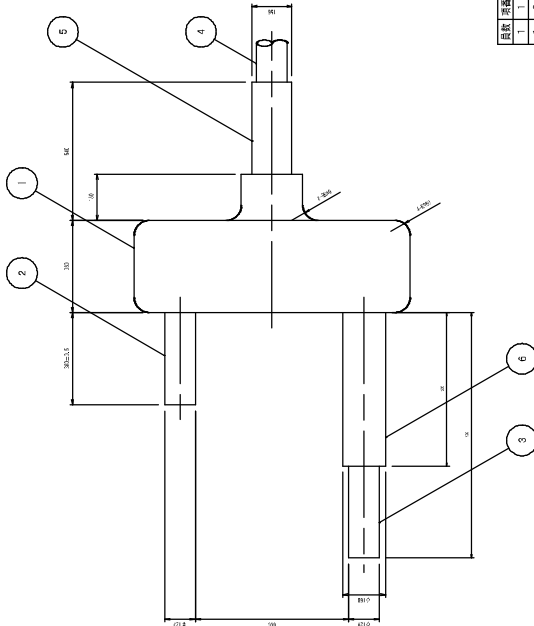
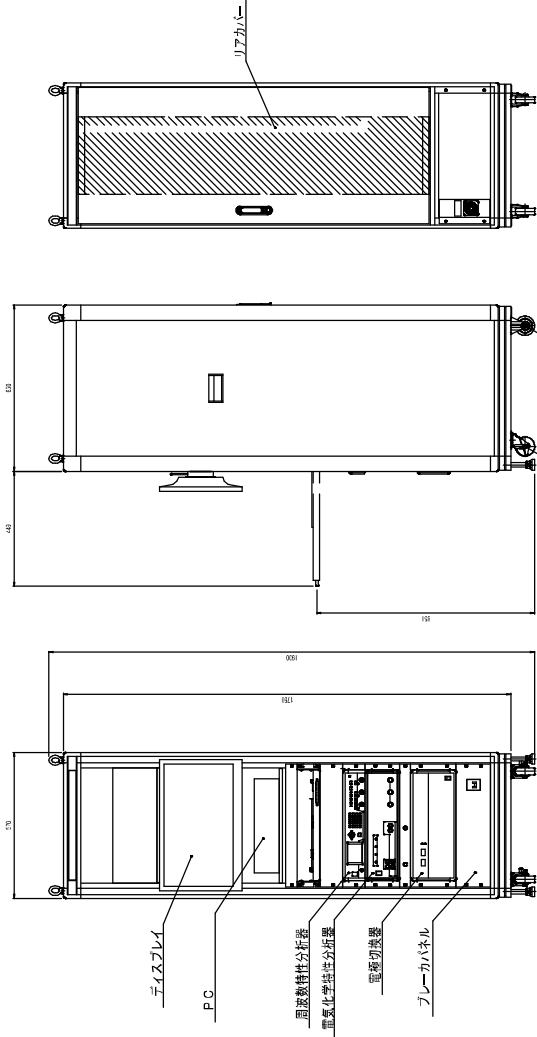
図面名	第Ⅰ期／漏水検知電極配置平面図
縮尺	1:1000
図面番号	108
事業主体	公益財団法人 東京都下水道局

第Ⅰ期／漏水検知各種機器一般図（参考図）

1:40

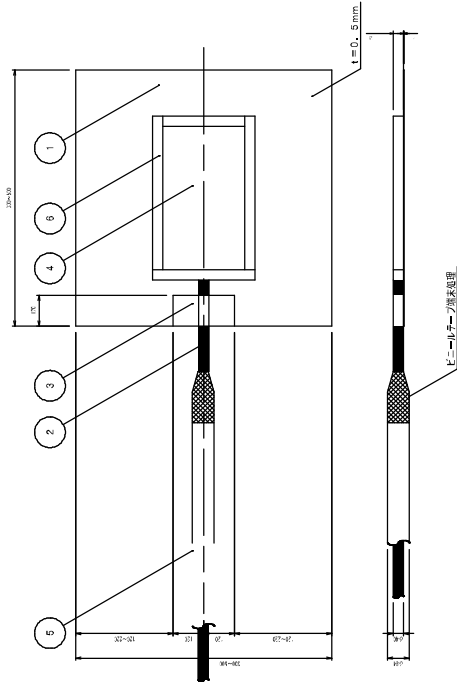
漏水検知システム基本計測器

固定電極



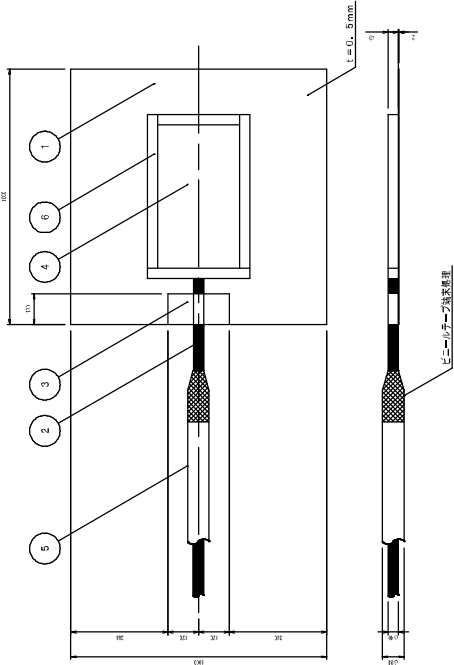
図記	番号	部品名	材質	寸法	単位	注
1	1	電極	SUS	φ10×30L		
1	2	電極	SUS	φ10×30L		
1	3	電極	SUS	φ10×30L		
1	4	電極	SUS	φ10×30L		
1	5	電極	FRP	φ134×3L		
1	6	電極	FRP	φ143×3L		

ダミー損傷電極



図記	番号	部品名	材質	寸法	単位	注
1	1	電極	SUS	φ10×30L		
1	2	電極	SUS	φ10×30L		
1	3	電極	SUS	φ10×30L		
1	4	電極	SUS	φ10×30L		
1	5	電極	FRP	φ134×3L		
1	6	電極	FRP	φ143×3L		

面電極ターミナル



図記	番号	部品名	材質	寸法	単位	注
1	1	電極	SUS	φ10×30L		
1	2	電極	SUS	φ10×30L		
1	3	電極	SUS	φ10×30L		
1	4	電極	SUS	φ10×30L		
1	5	電極	FRP	φ134×3L		
1	6	電極	FRP	φ143×3L		

図面名	図面尺	図面単位	図面寸法
第Ⅰ期／漏水検知各種機器一般図（参考図）	1:40	図面単位	図面寸法
標準主体	図面単位	図面単位	図面寸法

固定工残土集計

工 種	種 別	延 長	10m当り					数 量				
			床掘工	埋戻し (幅1m未満)	埋戻し (幅1～4m)	残 土		床掘工	埋戻し (幅1m未満)	埋戻し (幅1～4m)	残 土	
固定工												
	貯留提天端部	88.00	4.25			4.25		37.4			37.4	
	天端部	255.30	3.84			3.84		98.0			98.0	
	小段部	627.20	5.92			5.92		371.3			371.3	
	法面部	44.90	3.25			3.25		14.6			14.6	
合 計								521.3			521.3	

数量計算書

項 目	算 式	単位	数 量
遮水工			
[底部～EL=31.0m]	図面より		
底 部 (1.0%)	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{係数} \\ A = 3,738.3 \times 1.000 = 3,738.3 \end{array}$	m2	
法 面 (1:1.5)	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{係数} \\ A = 1,096.2 \times 1.202 = 1,317.6 \end{array}$	m2	
法 面 (1:2.0)	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{係数} \\ A = 849.0 \times 1.118 = 949.2 \end{array}$	m2	
小 段 (LEVEL)	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{追加分} \\ A = 403.5 + 1.19 \times 203.4 = 645.5 \end{array}$	m2	
貯留構造物 (LEVEL)	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{追加分} \\ A = 271.8 + 0.74 \times 88.0 = 336.9 \end{array}$	m2	
	合計 = 6,987.5	m2	6,987.5
パターンA	底部	m2	3,738.3
パターンB	[底部～EL=31.0m]合計－底部面積	m2	3,249.2
[EL=31.0mより上部]	図面より		
法 面 (1:1.5)	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{係数} \\ A = 4,210.2 \times 1.202 = 5,060.7 \end{array}$	m2	
小 段 (LEVEL)	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{追加分} \\ A = 815.1 + 1.19 \times 423.8 = 1,319.4 \end{array}$	m2	
天 端 (LEVEL)	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{追加分} \\ A = 312.5 + 0.45 \times 255.3 = 427.4 \end{array}$	m2	
端 部 (1:1.5)	$\begin{array}{l} \text{追加分} \quad \text{係数} \\ A = 1.24 \times 44.9 \times 1.202 = 66.9 \end{array}$	m2	
パターンC	合計 = 6,874.4	m2	6,874.4
モルタル吹付			
法 面 (1:1.5)	$A = 84.00 + 87.30 + 52.10 = 223.4$	m2	
	$\begin{array}{l} \text{平面積} \quad \text{係数} \\ A = 223.40 \times 1.202 = 268.5 \end{array}$	m2	
小 段	$A = 16.30 + 17.20 + 14.30 = 47.8$	m2	
	合計 = 316.3	m2	316.3
シート固定工			
貯留堤天端固定工	$L = 88.0 = 88.00$	m	88.0
天端固定工	$L = 255.3 = 255.30$	m	255.3
小段固定工	$L = 627.2 = 627.20$	m	627.2
法面端部	$L = 44.9 = 44.90$	m	44.9

数量計算書【単位当り数量】

シート固定工		10m当り	
項 目	算 式	単位	数 量
貯留堤天端部			
コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)	バックホウ打設 $V = (0.70+1.00) \times 1/2 \times 0.50 \times 10.00$	m3	4.3
型 枠 工	$A = (0.70+1.00) \times 1/2 \times 0.50 \times 1$	m2	0.4
目 地 工 ($t=10\text{mm}$)	$A = (0.70+1.00) \times 1/2 \times 0.50 \times 1$	m2	0.4
床 掘	$V = (0.70+1.00) \times 1/2 \times 0.50 \times 10.00$	m3	4.3
基面整正	$A = 0.70 \times 10.00$	m2	7.0
追加シート	区画堤部 遮水工で計上 $A = 0.522+0.522+0.70-1.00 = 0.74 \text{ m}^2$		
天端部			
コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)	人力打設 $V = (0.55+0.73) \times 1/2 \times 0.60 \times 10.00$	m3	3.8
型 枠 工 (無 筋)	$A = 0.60 \times 10 + (0.73+0.55) \times 1/2 \times 0.60 \times 1$	m2	6.4
目 地 工 ($t=10\text{mm}$)	$A = (0.55+0.73) \times 1/2 \times 0.60$	m2	0.4
床 掘	$V = (0.55+0.73) \times 1/2 \times 0.60 \times 10.00$	m3	3.8
基面整正	$A = 0.55 \times 10.00$	m2	5.5
追加シート	遮水工で計上 $A = 0.50+0.626+0.55-1.23 = 0.45 \text{ m}^2$		
小段部			
コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)	クレーン車打設 $V = (0.86+0.50) \times 1/2 \times 0.60 \times 10.00$	m3	4.1
型 枠 工	$A = (0.86+0.50) \times 1/2 \times 0.60 \times 1$	m2	0.4
目 地 工 ($t=10\text{mm}$)	$A = (0.86+0.50) \times 1/2 \times 0.60 \times 1$	m2	0.4
床 掘	$V = (0.98+0.50) \times 1/2 \times 0.80 \times 10.00$	m3	5.9
基面整正	$A = 0.50 \times 10.00$	m2	5.0
追加シート	遮水工で計上 $A = 0.50+0.52+0.835 \times 2 + 0.50-2.0 = 1.19 \text{ m}^2$		

数量計算書【単位当り数量】

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量調査

保護砂面積

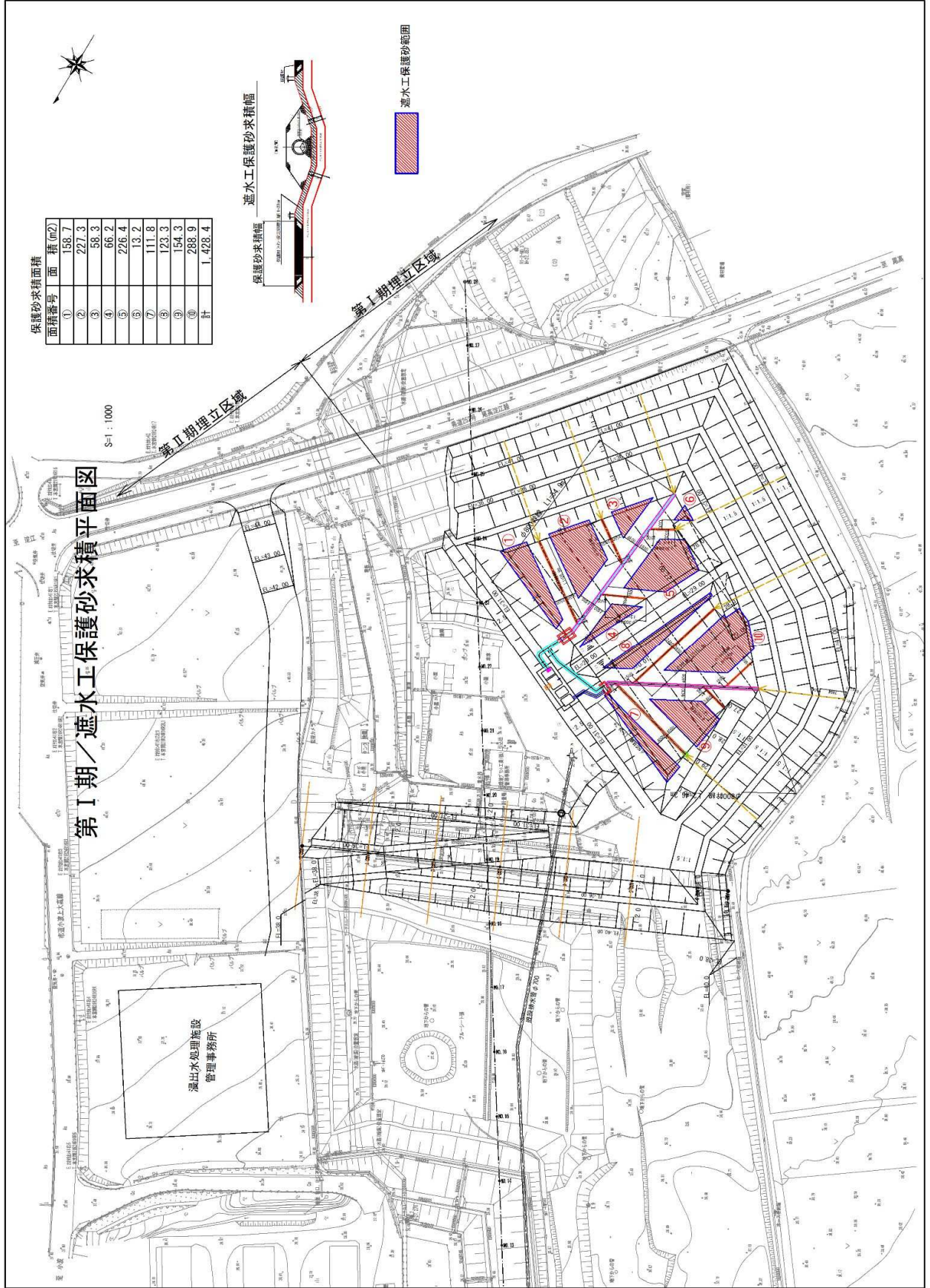
[illegible][illegible]

第 I 期／遮水工保護砂求積平面図

保固砂求積面積

面積番号	面積 (㎡)
①	158.7
②	227.3
③	58.3
④	66.2
⑤	226.4
⑥	13.2
⑦	111.8
⑧	123.3
⑨	154.3
⑩	288.9
計	1,428.4

S=1:1000



保固砂求積幅



遮水工保護砂求積幅



数量計算書

ピット外周シート固定工

1式当り

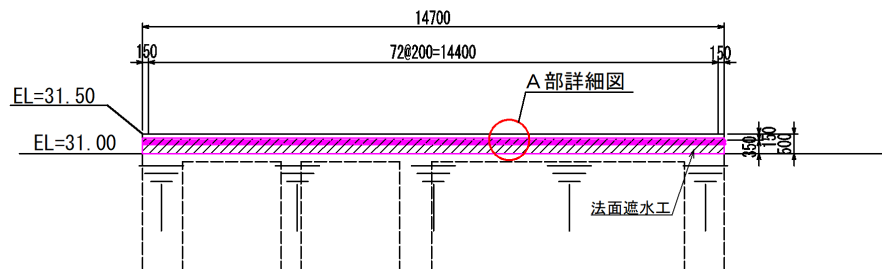
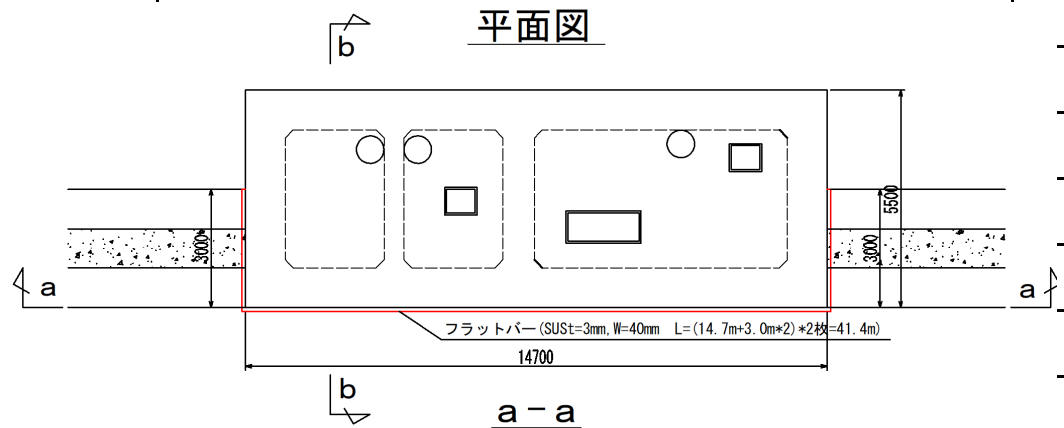
項目

算式

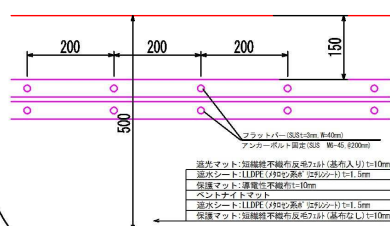
単位

数量

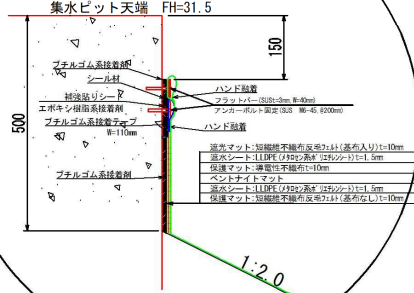
平面図



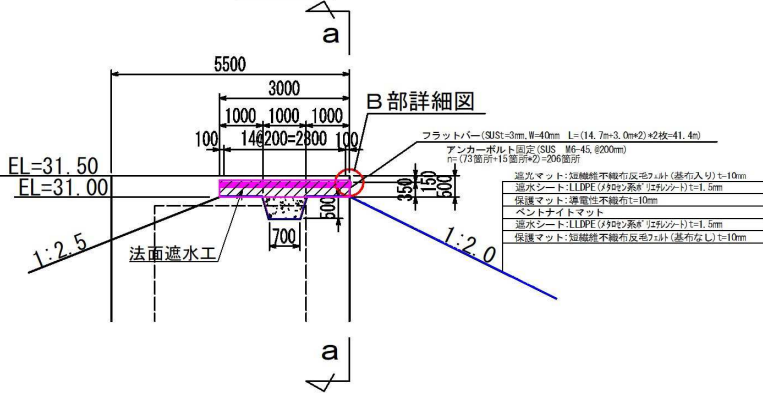
A部詳細図



B部詳細図



b-b

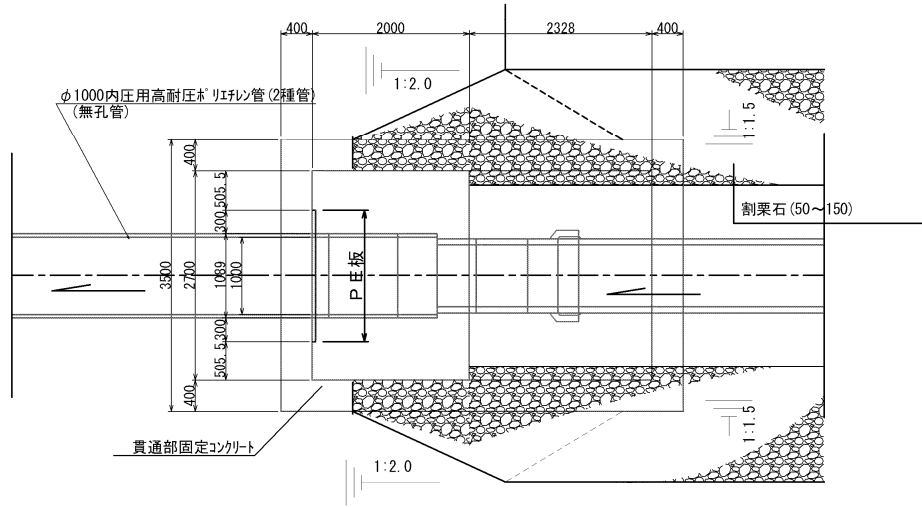


数量計算書

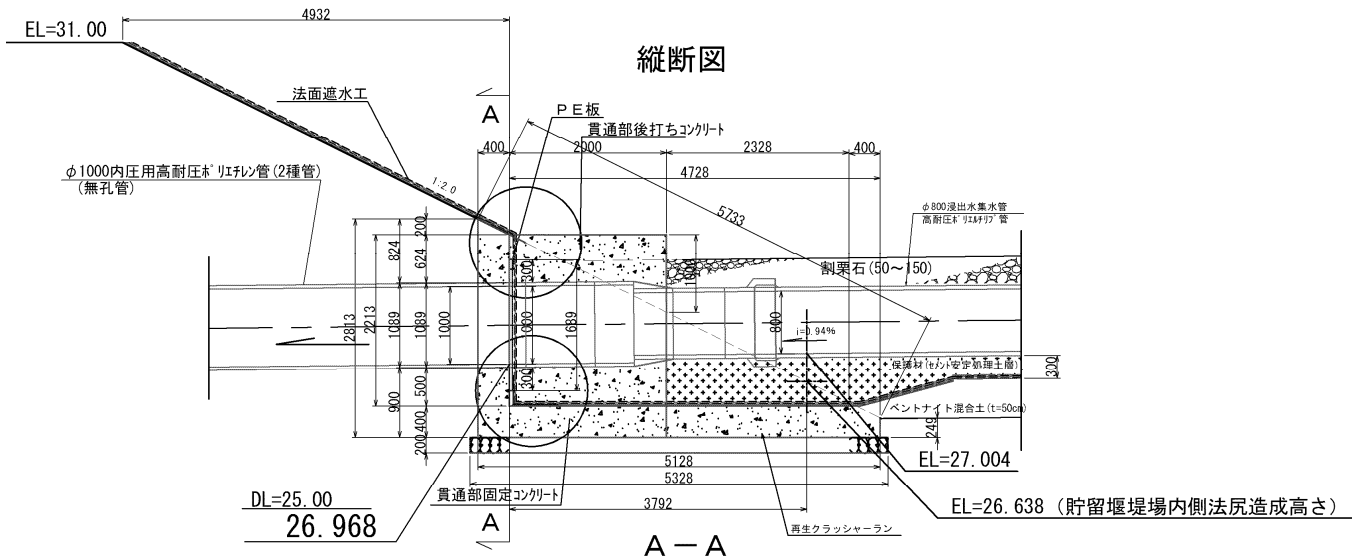
[illegible]

1-1区画シート貫通部

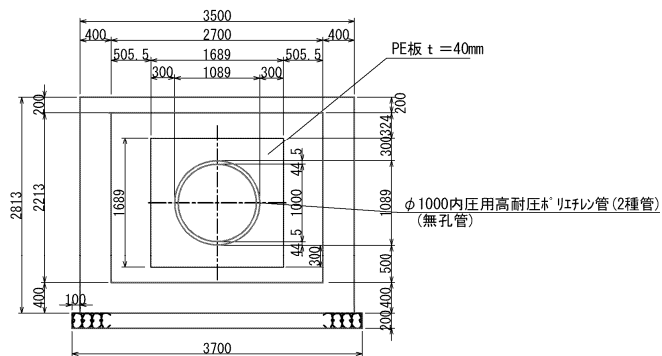
平面図



縦断面図

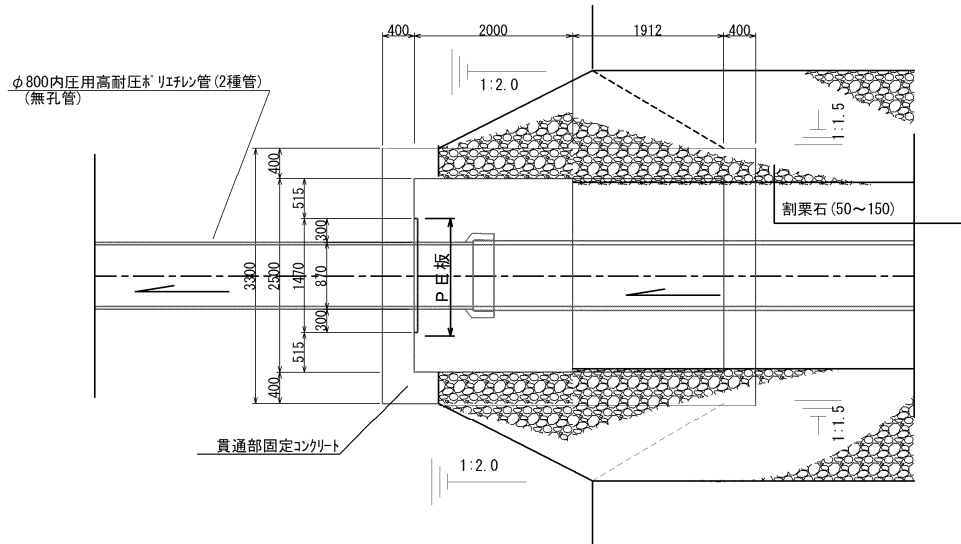


A-A

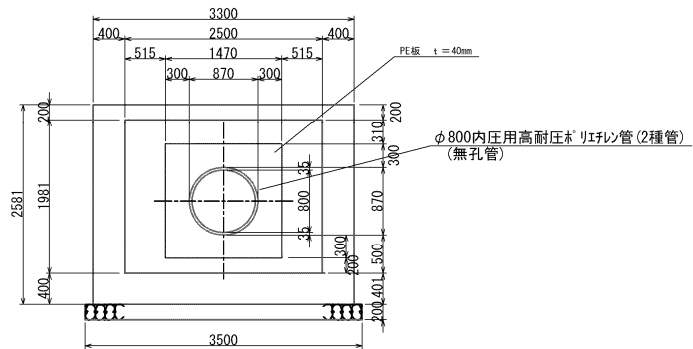
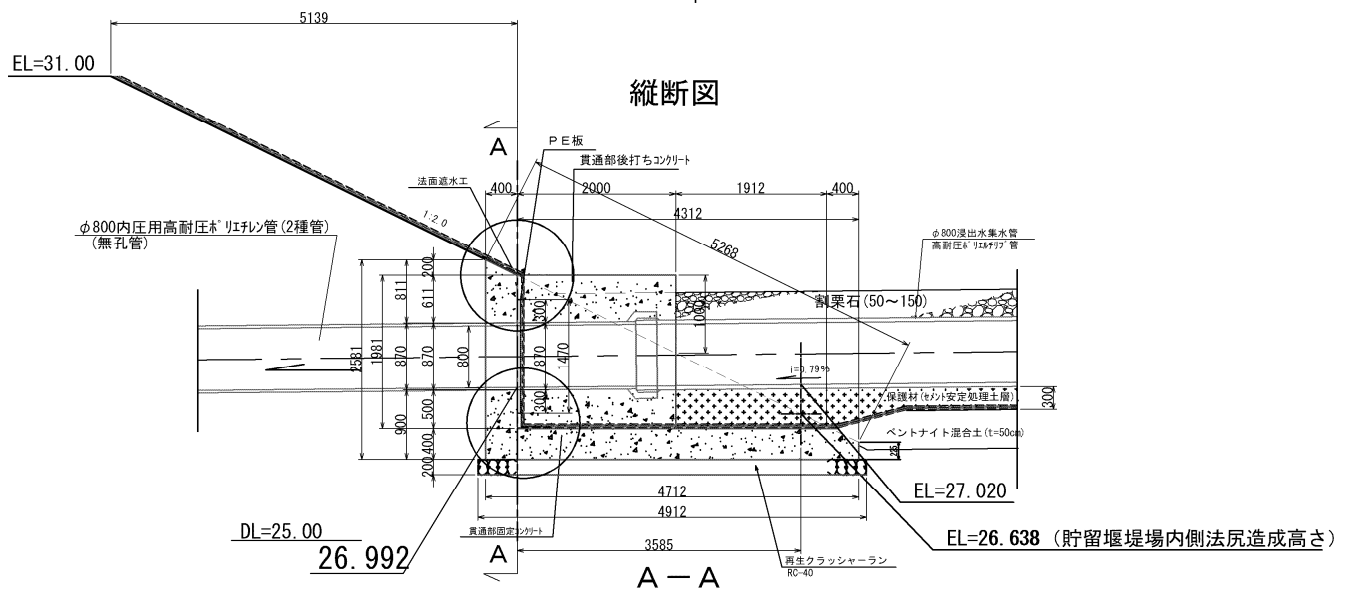


1-2区画シート貫通部

平面图



縦断面図



数量計算書

[illegible]

第 I 期／数量計算書

(03. 雨水排水工)

数量集計表【雨水集排水工①】

工 種	種 別	細 目	規 格	単位	数 量		摘 要
					設計	契約	
雨水排水工							
	作業土工	床掘		m3	1,868.6	1,900	
		埋戻し	(幅1m未満)	m3	916.7	920	
		埋戻し	(幅1～4m)	m3	64.4	60	
		残 土		m3	898.1		場内土砂運搬で計上
		基面整正		m2	1,019.2	1,020	
	排水側溝・排水管	雨水U型側溝	(1)PU1-300*300	m	380.9	381	
		落蓋式側溝	(2)300*300	m	62.3	62	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(3)300*400	m	52.1	52	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(4)400*400	m	58.3	58	
		〃	(5)500*600	m	117.9	118	T-25横断用グレーチング蓋 内、78mはグレーチング蓋なし
		自由勾配側溝(縦断用)	(6)300*300	m	51.1	51	
		〃	(7)300*400	m	21.3	21	
		〃	(8)300*500	m	2.0	2	
		〃	(9)400*500	m	80.6	81	
		〃	(10)400*600	m	30.0	30	
		〃	(11)400*700	m	17.1	17	
		〃	(12)600*900	m	19.6	20	
		自由勾配側溝(横断用)	(13)300*300	m	8.0	8	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(14)300*500	m	30.9	31	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(15)400*500	m	26.7	27	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(16)600*600	m	4.8	5	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(17)600*900	m	51.8	52	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(18)700*900	m	2.0	2	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(19)700*1000	m	4.0	4	T-25横断用グレーチング蓋
		インバートコンクリート	18-8-20	m3	11.7	12	
		高密度ポリエチレン管敷設工	Φ200 (無孔管：シングル構造)	m	7.8	8	
		高密度ポリエチレン管敷設工	Φ400 (無孔管：シングル構造)	m	55.5	56	
		高密度ポリエチレン管敷設工	Φ700 (無孔管：ダブル構造)	m	22.5	23	
		高耐圧ポリエチレン管敷設工	Φ1000	式	1	1	L=68.7m 管固定基礎工含む
		900*900	二次製品	m	45.5	46	
		1000*1000	二次製品	m	47.9	48	
		1200*1000	二次製品	m	118.1	118	

数量集計表【雨水集排水工②】

[illegible]

作業土工 雨水排水土工集計(1)

工 種	種 別	延 長	10m当り						数 量			
			床掘工	埋戻し (幅1m未満)	埋戻し (幅1～4m)	残 土	基面整正	床掘工	埋戻し (幅1m未満)	埋戻し (幅1～4m)	残 土	基面整正
雨水U型側溝	(1)PU1-300*300	380.90	4.90	2.90	0.00	1.70	5.00	186.6	110.5	0.0	64.8	190.5
落蓋式側溝	(2)300*300	62.30	7.00	4.10	0.00	2.40	5.60	43.6	25.5	0.0	15.0	34.9
"	(3)300*400	52.10	7.80	4.70	0.00	2.60	5.30	40.6	24.5	0.0	13.5	27.6
"	(4)400*400	58.30	8.70	4.80	0.00	3.40	6.30	50.7	28.0	0.0	19.8	36.7
"	(5)500*600	117.90	12.80	6.50	0.00	5.60	7.40	150.9	76.6	0.0	66.0	87.2
自由勾配側溝(縦断用)	(6)300*300	51.10	6.60	3.30	0.00	2.90	7.00	33.7	16.9	0.0	14.8	35.8
"	(7)300*400	21.30	7.70	3.90	0.00	3.40	7.00	16.4	8.3	0.0	7.2	14.9
"	(8)300*500	2.00	8.80	4.50	0.00	3.80	7.00	1.8	0.9	0.0	0.8	1.4
"	(9)400*500	80.57	10.00	4.70	0.00	4.80	8.10	80.6	37.9	0.0	38.7	65.3
"	(10)400*600	30.00	11.20	5.30	0.00	5.30	8.10	33.6	15.9	0.0	15.9	24.3
"	(11)400*700	17.08	17.50	11.00	0.00	5.30	8.10	29.9	18.8	0.0	9.1	13.8
"	(12)600*900	19.60	26.80	15.80	0.00	9.20	10.30	52.5	31.0	0.0	18.0	20.2
自由勾配側溝(横断用)	(13)300*300	8.00	7.20	3.50	0.00	3.30	7.20	5.8	2.8	0.0	2.6	5.8
"	(14)300*500	30.90	9.50	4.80	0.00	4.20	7.20	29.4	14.8	0.0	13.0	22.2
"	(15)400*500	26.70	10.60	4.90	0.00	5.20	8.30	28.3	13.1	0.0	13.9	22.2
"	(16)600*600	4.80	21.90	11.30	0.00	9.30	14.60	10.5	5.4	0.0	4.5	7.0
"	(17)600*900	51.80	29.70	17.30	0.00	10.50	10.60	153.8	89.6	0.0	54.4	54.9
"	(18)700*900	2.00	31.80	17.80	0.00	12.00	11.70	6.4	3.6	0.0	2.4	2.3
"	(19)700*1000	4.00	34.80	19.80	0.00	12.80	11.70	13.9	7.9	0.0	5.1	4.7
小計1								969.0	532.0	0.0	379.5	671.7

作業土工 雨水排水土工集計(2)

工 種	種 別	延 長	10m当り						数 量			
			床掘工	埋戻し (幅1m未満)	埋戻し (幅1～4m)	残 土	基面整正	床掘工	埋戻し (幅1m未満)	埋戻し (幅1～4m)	残 土	基面整正
Φ200排水管		7.80	6.00	5.50	0.00	-0.10	5.00	4.7	4.3	0.0	-0.1	3.9
Φ700排水管		22.50	51.50	0.00	28.60	31.70	13.00	115.9	0.0	64.4	71.3	29.3
Φ1000排水管		68.74						14.90	6.9	0.0	7.2	10.5
二次製品 水路工	900*900	45.50	25.90	13.60	0.00	10.80	10.40	117.8	61.9	0.0	49.1	47.3
二次製品 水路工	1000*1000	47.90	30.70	15.60	0.00	13.40	11.70	147.1	74.7	0.0	64.2	56.0
二次製品 水路工	1200*1000	118.10	33.50	15.60	0.00	16.20	13.70	395.6	184.2	0.0	191.3	161.8
現場打 水路工	1200*1000	21.50	48.20	24.50	0.00	21.00	18.00	103.6	52.7	0.0	45.2	38.7
集水桝 洗車場 排水管工事	別途、桝部土工で集計										67.5	
既設県道 撤去復旧工事	別途、排水管土工で集計										6.1	
	別途、撤去復旧土工で集計										16.8	
小計2								899.6	384.7	64.4	518.6	347.5
合 計								1,868.6	916.7	64.4	898.1	1,019.2

数 量 調 査

路線番号	延長 (m)	適用	路線番号	延長 (m)	適用
U型側溝 (PU1-300*300)			自由勾配側溝 (縦断用) 300*400		
A1-1	87.50		B1	4.00	
A1-6	87.50		B3-3	17.3	
B3-3-1	0.50		合計	21.3	
A1-5	3.70		自由勾配側溝 (縦断用) 300*500		
C1	79.70		B1	2.00	
C2-1	55.50		合計	2.00	
C2-2	41.30		自由勾配側溝 (縦断用) 400*500		
C3	25.20		B6-1	16.00	
合計	380.90	蓋なし		64.57	
			合計	80.57	
U型落蓋側溝 (300*300) T-25横断用グレーチング蓋			自由勾配側溝 (縦断用) 400*600		
B2-1	54.30		B6-1	30.00	
B8-1	8.00		合計	30.00	
			自由勾配側溝 (縦断用) 400*700		
合計	62.30		B6-1	17.08	
			合計	17.08	
U型落蓋側溝 (300*400) T-25横断用グレーチング蓋			自由勾配側溝 (縦断用) 600*900		
B8-3	43.50		B7-1-1	19.60	
B8-5	8.60		合計	19.60	
合計	52.10		自由勾配側溝 (横断用) 300*300		
U型落蓋側溝 (400*400)			B2-2	8.00	
E1-1-1	52.00		合計	8.00	
E1-1-2	6.30		自由勾配側溝 (横断用) 300*500		
合計	58.30		A1-4	9.50	
U型落蓋側溝 (500*600) T-25横断用グレーチング蓋			B3-4	21.40	
E1-2	78.00	グレーチング蓋無し	合計	30.90	
E1-3-1	39.90		自由勾配側溝 (横断用) 400*500		
合計	117.90		B4-3	18.30	
自由勾配側溝 (縦断用) 300*300			B8-6	8.40	
B1	46.54		合計	26.70	
B1	4.56		自由勾配側溝 (横断用) 600*600		
合計	51.10		B6-2	4.80	
			合計	4.80	

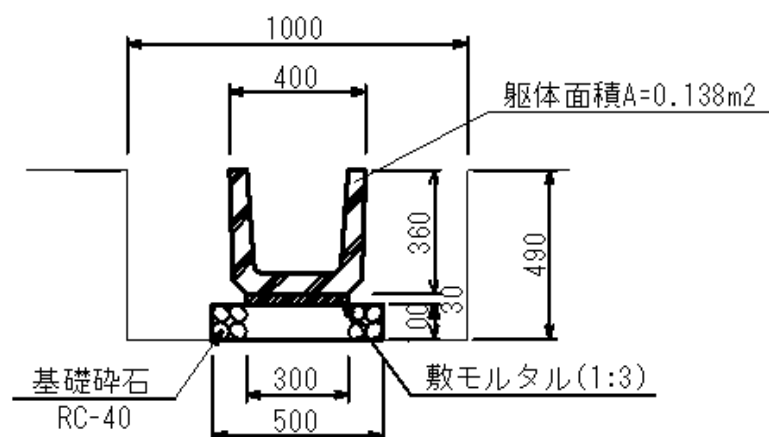
数 量 調 査

路線番号	延長 (m)	適用	路線番号	延長 (m)	適用
自由勾配側溝(横断用) 600*900			(二次製品) U型水路(900×900)		
B7-1-2	0.90		B10-5	5.10	
B7-2	50.90		B10-6	15.00	
			B10-7	25.40	
合計	51.80		合計	45.50	
			(二次製品) U型水路(1000×1000)		
			B11	24.50	
			B12	23.40	
自由勾配側溝(横断用) 700*900					
B9-1	2.00		合計	47.90	
			(二次製品) U型水路(1200×1000)		
合計	2.00		B13	23.00	
自由勾配側溝(横断用) 700*1000			B14	48.20	
B9-1	4.00		B15	18.90	
			D1	8.00	
合計	4.00		D2-2	20.00	
高密度ポリエチレンシングル管φ200			合計	118.10	
A1-1-1	7.80		(現場打ち) U型水路(1200×1000)		
合計	7.80		D2-1	21.50	
高密度ポリエチレンシングル管φ400					
A1-5-1	55.50		合計	21.50	
合計	55.50		転落防止柵 H=1.10m		
高密度ポリエチレンダブル管φ700			S-1	194.0	
E1-3-2	12.30		S-2	8.5	
E1-3-3	10.20		S-3	20.0	
合計	22.50		合計	222.50	
高耐圧ポリエチレンリブ管φ1000					
B9-2	44.24				
	24.50				
合計	68.74				

数量計算書

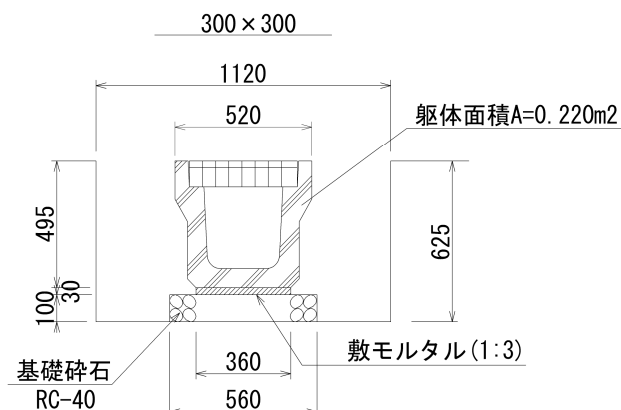
PU1-U300B側溝敷設工 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
側溝敷設工	w=80kg/個 300×300×600		
	L=	m	10.00
側溝ブロック	300×300×600		
	n= 標準設計図集より	個	16.5
敷モルタル (1:3)	市場単価に含まれる		
	V= 0.30 × 0.03 × 10.0	m ²	0.1
基礎碎石	材料費 RC-40 t=10cm		
	材料費のみ計上、手間は市場単価を含む V= 0.50 × 10.0 × 0.1	m ³	0.5
[土 工]			
床堀工	(土砂)		
	V= 1.00 × 0.49 × 10.00	m ³	4.9
埋戻し (D)	発生土		
	V= 4.90 - (0.138 + 0.30 × 0.03 + 0.50 × 0.10) × 10.00	m ³	2.9
基面整正			
	A= 0.50 * 10.00	m ²	5.0
残土運搬工	V= 4.9 - 2.9 / 0.9	m ³	1.7

PU1-300×300



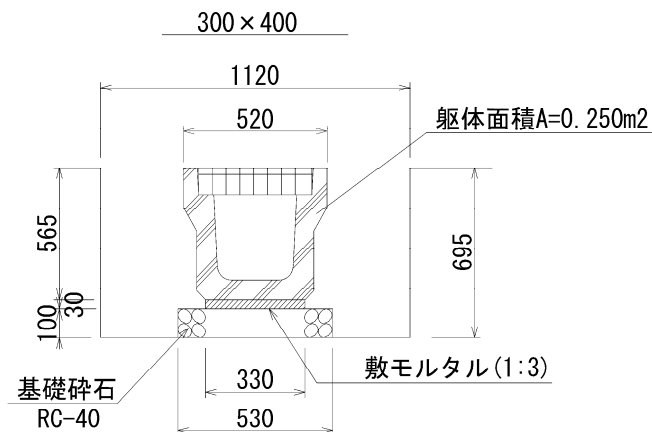
数量計算書

U300×300落蓋式(グレーチング)側溝敷設工 (10.0 m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
側溝敷設工	U300×300×2000		
	L=	m	10.0
側溝ブロック	U300×300×2000		
	n= 10.00 ÷ 2.00	個	5.0
グレーチング蓋	溝幅300 横断用T-25		
	n= 10.00 ÷ 1.00	組	10.0
蓋設置工	蓋・受枠共 W=41.2kg		
	n= 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3)	市場単価に含まれる		
	V= 0.36 × 0.03 × 10.0	m ²	0.1
基礎碎石	材料費 RC-40 t=10cm		
	材料費のみ計上、手間は市場単価を含む V= 0.56 × 10.00 × 0.1	m ³	0.6
[土 工]			
床堀工	(土砂)		
	V= 1.12 × 0.63 × 10.00	m ³	7.0
埋戻し (D)	発生土		
	V= 7.00 - (0.22 + 0.36 × 0.03 + 0.56 × 0.10) × 10.00	m ³	4.1
基面整正			
	A= 0.56 * 10.00	m ³	5.6
残土運搬工	V= 7.00 - 4.10 / 0.9	m ³	2.4



数量計算書

U300×400落蓋式(グレーチング)側溝敷設工 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
側溝敷設工	U300×400×2000		
	L=	m	10.0
側溝ブロック	U300×400×2000		
	n= 10.00 ÷ 2.00	個	5.0
グレーチング蓋	溝幅300 横断用T-25		
	n= 10.00 ÷ 1.00	組	10.0
蓋設置工	蓋・受枠共 W=41.2k g		
	n= 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3)	市場単価に含まれる		
	V= 0.33 × 0.03 × 10.0	m ²	0.1
基礎碎石	材料費 RC-40 t=10cm		
	材料費のみ計上、手間は市場単価を含む		
	V= 0.53 × 10.00 × 0.1	m ³	0.5
[土 工]			
床堀工	(土砂)		
	V= 1.12 × 0.70 × 10.00	m ³	7.8
埋戻し (D)	発生土		
	V= 7.80 - (0.25 + 0.33 × 0.03 + 0.53 × 0.10) × 10.00	m ³	4.7
基面整正			
	A= 0.53 * 10.00	m ³	5.3
残土運搬工	V= 7.80 - 4.70 / 0.9	m ³	2.6



数量計算書

U400×400落蓋式(グレーチング)側溝敷設工 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
側溝敷設工	U400×400×2000		
	L=	m	10.0
側溝ブロック	U400×400×2000		
	n= 10.00 ÷ 2.00	個	5.0
グレーチング蓋	溝幅400 横断用T-25		
	n= 10.00 ÷ 1.00	組	10.0
蓋設置工	蓋・受枠共 W=54.9k g		
	n= 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3)	市場単価に含まれる		
	V= 0.43 × 0.03 × 10.0	m ²	0.1
基礎碎石	材料費 RC-40 t=10cm		
	材料費のみ計上、手間は市場単価に含む		
	V= 0.63 × 10.00 × 0.1	m ³	0.6
[土 工]			
床堀工	(土砂)		
	V= 1.23 × 0.71 × 10.00	m ³	8.7
埋戻し (D)	発生土		
	V= 8.70 - (0.32 + 0.43 × 0.03 + 0.63 × 0.10) × 10.00	m ³	4.8
基面整正			
	A= 0.63 * 10.00	m ³	6.3
残土運搬工	V= 8.70 - 4.80 / 0.9	m ³	3.4

PU5-400×400

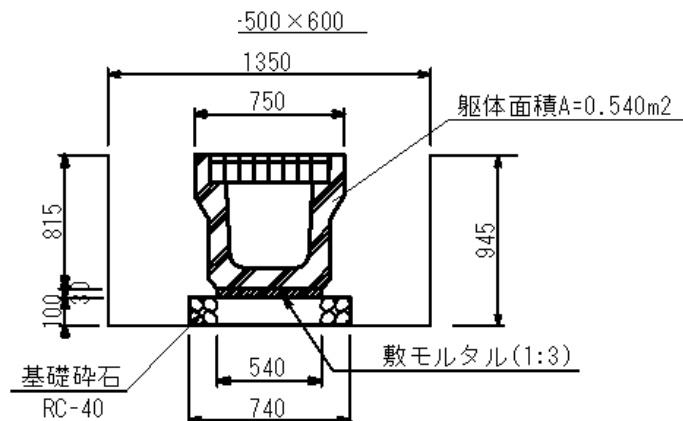
躯体面積A=0.317m²

敷モルタル(1:3)

基礎碎石 RC-40

数量計算書

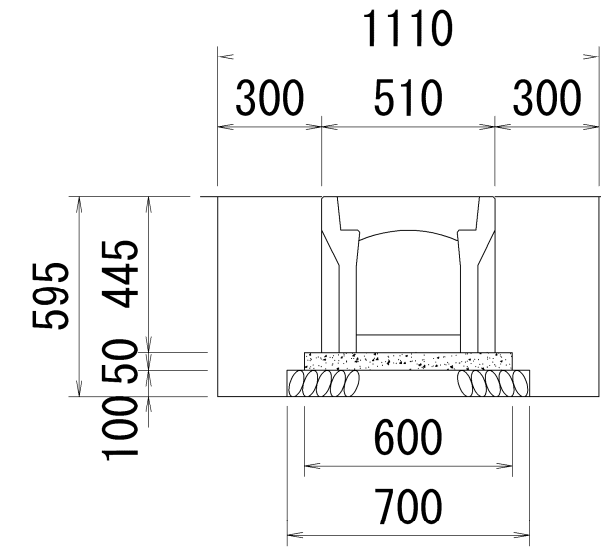
U500×600落蓋式(グレーチング)側溝敷設工 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
側溝敷設工	U500×600×2000		
	L=	m	10.0
側溝ブロック	U500×600×2000		
	n= 10.00 ÷ 2.00	個	5.0
グレーチング蓋	溝幅500 横断用T-25		
	n= 10.00 ÷ 1.00	組	10.0
蓋設置工	蓋・受枠共 W=71.6k g		
	n= 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3)	市場単価に含まれる		
	V= 0.54 × 0.03 × 10.0	m ²	0.2
基礎砕石	材料費 RC-40 t=10cm		
	材料費のみ計上、手間は市場単価を含む		
	V= 0.74 × 10.0 × 0.1	m ³	0.7
[土 工]			
床堀工	(土砂)		
	V= 1.35 × 0.945 × 10.00	m ³	12.8
埋戻し (D)	発生土		
	V= 12.80 - (0.540 + 0.54 × 0.03 + 0.74 × 0.10) × 10.00	m ³	6.5
基面整正			
	A= 0.74 * 10.00	m ³	7.4
残土運搬工	V= 12.80 - 6.50 / 0.9	m ³	5.6



数量計算書

自由勾配側溝（縦断用）			
300×300		（ 10.0m 当り）	
項 目	算 式	単位	数 量
自由勾配側溝	300×300×2000 (2枚蓋用) 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 365 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 0.60 × 0.05 × 10.00	m3	0.3
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.05 × 2 × 10.00	m2	1.0
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=10cm		
	V= 0.70 × 10.00 × 0.100	m3	0.7
	A= 0.70 × 10.00	m2	7.0
側溝蓋	コンクリート蓋1枚当り0.5m		
	n= 自由勾配側溝4個×1組（2枚）	枚	8.0
	グレーチング蓋1枚当り1.0m		
	n= 自由勾配側溝1個×1枚	枚	1.0
蓋据付け工			
	コンクリート蓋 W= 42 kg/枚 n=	枚	8.0
	グレーチング蓋 W= 42.3 kg/枚 n=	枚	1.0

数量計算書

自由勾配側溝 土工			
		300×300 (縦断用)	(10.0m 当り)
項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床掘工			
	V= 1.110 × 0.595 × 10.0 m	m ³	6.6
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	V1= (0.70×0.100+0.60×0.05+0.51×0.445) × 10.0m = 3.3		
	V= 6.6 - 3.3	m ³	3.3
基面整正工			
	A= 0.700 × 10.0	m ²	7.0
残土運搬工			
	V= 6.6 - 3.3 / 0.9	m ³	2.9

数量計算書

自由勾配側溝（縦断用）			
300×400		（ 10.0m 当り）	
項 目	算 式	単位	数 量
			
自由勾配側溝	300×400×2000 (2枚蓋用) 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 420 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 0.60 × 0.05 × 10.00	m3	0.3
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.05 × 2 × 10.00	m2	1.0
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=10cm		
	V= 0.70 × 10.00 × 0.100	m3	0.7
	A= 0.70 × 10.00	m2	7.0
側溝蓋	コンクリート蓋1枚当り0.5m		
	n= 自由勾配側溝4個×1組（2枚）	枚	8.0
	グレーチング蓋1枚当り1.0m		
	n= 自由勾配側溝1個×1枚	枚	1.0
蓋据付け工			
	コンクリート蓋 W= 42 kg/枚 n=	枚	8.0
	グレーチング蓋 W= 42.3 kg/枚 n=	枚	1.0

数量計算書

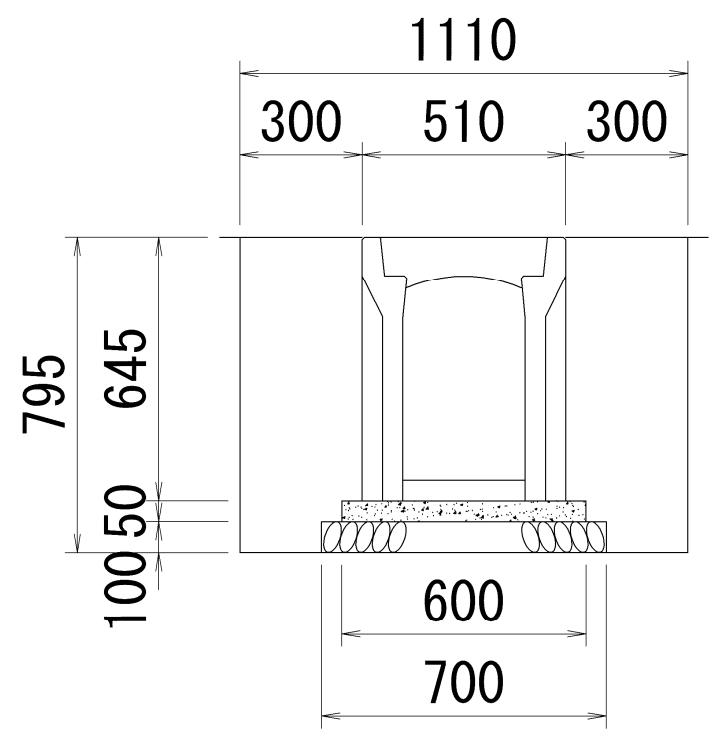
自由勾配側溝 土工		300×400 (縦断用)	(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量	
[作業土工]				
床掘工				
	$V = 1.110 \times 0.695 \times 10.0 \text{ m}$	m3	7.7	
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入			
構造物残土	$V_1 = (0.70 \times 0.100 + 0.60 \times 0.05 + 0.51 \times 0.545) \times 10.0 \text{ m} = 3.8$			
	$V = 7.7 - 3.8$	m3	3.9	
基面整正工				
	$A = 0.700 \times 10.0$	m2	7.0	
残土運搬工				
	$V = 7.7 - 3.9 / 0.9$	m3	3.4	

数量計算書

自由勾配側溝（縦断用）			
300×500		（ 10.0m 当り）	
項 目	算 式	単位	数 量
自由勾配側溝	300×500×2000 (2枚蓋用) 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 475 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 0.60 × 0.05 × 10.00	m3	0.3
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.05 × 2 × 10.00	m2	1.0
材料費を計上 基礎砕石	RC-40 t=10cm		
	V= 0.70 × 10.00 × 0.100	m3	0.7
	A= 0.70 × 10.00	m2	7.0
側溝蓋	コンクリート蓋1枚当り0.5m		
	n= 自由勾配側溝4個×1組（2枚）	枚	8.0
	グレーチング蓋1枚当り1.0m		
	n= 自由勾配側溝1個×1枚	枚	1.0
蓋据付け工			
	コンクリート蓋 W= 42 kg/枚 n=	枚	8.0
	グレーチング蓋 W= 42.3 kg/枚 n=	枚	1.0

数量計算書

自由勾配側溝 土工 300×500 (縦断用) (10.0m 当り)

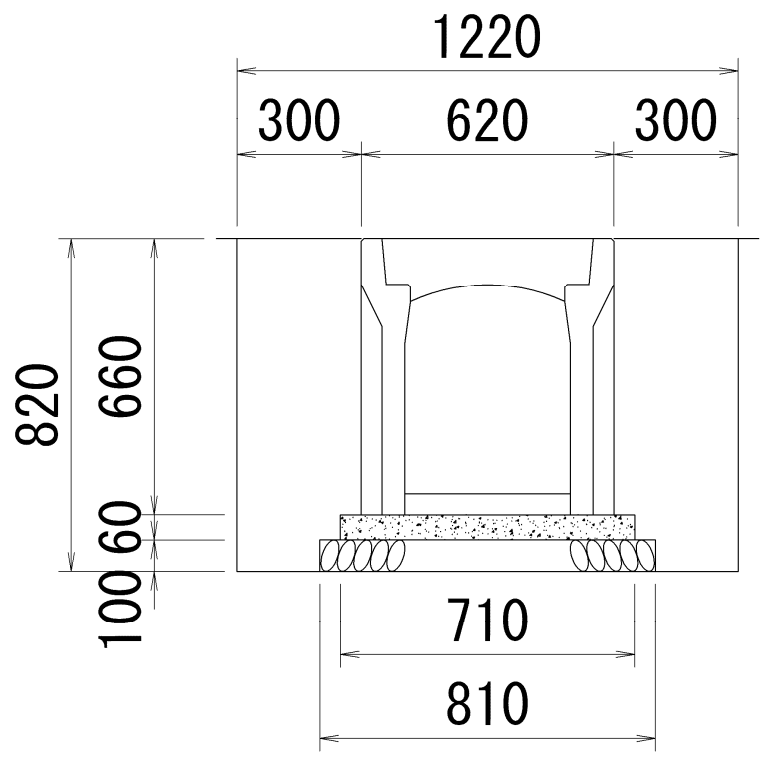
項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床堀工			
	$V = 1.110 \times 0.795 \times 10.0 \text{ m}$	m3	8.8
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1 = (0.70 \times 0.100 + 0.60 \times 0.05 + 0.51 \times 0.645) \times 10.0 \text{ m} = 4.3$		
	$V = 8.8 - 4.3$	m3	4.5
基面整正工			
	$A = 0.700 \times 10.0$	m2	7.0
残土運搬工			
	$V = 8.8 - 4.5 / 0.9$	m3	3.8

数量計算書

自由勾配側溝（縦断用）		400×500		（ 10.0m 当り）	
項 目	算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝	400×500×2000 (2枚蓋用) 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0		
自由勾配側溝据付工	W= 565 kg L=	m	10.0		
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N				
	V= 0.71 × 0.06 × 10.00	m3	0.4		
市場単価に含まれている 同上型枠	均し				
	A= 0.06 × 2 × 10.00	m2	1.2		
材料費を計上 基礎砕石	RC-40 t=10cm				
	V= 0.81 × 10.00 × 0.100	m3	0.8		
	A= 0.81 × 10.00	m2	8.1		
側溝蓋	コンクリート蓋1枚当り0.5m				
	n= 自由勾配側溝4個×1組 (2枚)	枚	8.0		
	グレーチング蓋1枚当り1.0m				
	n= 自由勾配側溝1個×1枚	枚	1.0		
蓋据付け工					
	コンクリート蓋 W= 62 kg/枚 n=	枚	8.0		
	グレーチング蓋 W= 80.3 kg/枚 n=	枚	1.0		

数量計算書

自由勾配側溝 土工 400×500 (縦断用) (10.0m 当り)

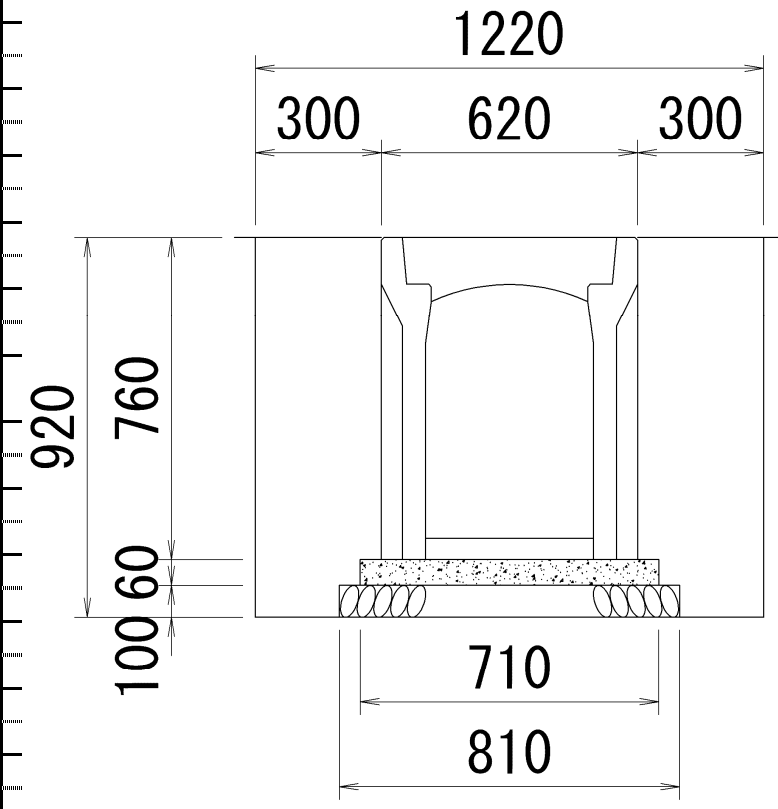
項目	算式	単位	数量
			
[作業土工]			
床堀工			
	$V = 1.220 \times 0.820 \times 10.0 \text{ m}$	m3	10.0
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1 = (0.81 \times 0.100 + 0.71 \times 0.06 + 0.62 \times 0.660) \times 10.0 \text{ m} = 5.3$		
	$V = 10.0 - 5.3$	m3	4.7
基面整正工			
	$A = 0.810 \times 10.0$	m2	8.1
残土運搬工			
	$V = 10.0 - 4.7 / 0.9$	m3	4.8

数量計算書

自由勾配側溝（縦断用）		400×600		（ 10.0m 当り）	
項 目	算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝	400×600×2000 (2枚蓋用) 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0		
自由勾配側溝据付工	W= 760 kg L=	m	10.0		
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 $\sigma_{ck}=18N$				
	V= 0.71 × 0.06 × 10.00	m3	0.4		
市場単価に含まれている 同上型枠	均し				
	A= 0.06 × 2 × 10.00	m2	1.2		
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=10cm				
	V= 0.81 × 10.00 × 0.100	m3	0.8		
	A= 0.81 × 10.00	m2	8.1		
側溝蓋	コンクリート蓋1枚当り0.5m				
	n= 自由勾配側溝4個×1組（2枚）	枚	8.0		
	グレーチング蓋1枚当り1.0m				
	n= 自由勾配側溝1個×1枚	枚	1.0		
蓋据付け工					
	コンクリート蓋 W= 62 kg/枚 n=	枚	8.0		
	グレーチング蓋 W= 80.3 kg/枚 n=	枚	1.0		

数量計算書

自由勾配側溝 土工 400×600 (縦断用) (10.0m 当り)

項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床堀工			
	$V = 1.220 \times 0.920 \times 10.0 \text{ m}$	m3	11.2
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1 = (0.81 \times 0.100 + 0.71 \times 0.06 + 0.62 \times 0.760) \times 10.0 \text{ m} = 5.9$		
	$V = 11.2 - 5.9$	m3	5.3
基面整正工			
	$A = 0.810 \times 10.0$	m2	8.1
残土運搬工			
	$V = 11.2 - 5.3 / 0.9$	m3	5.3

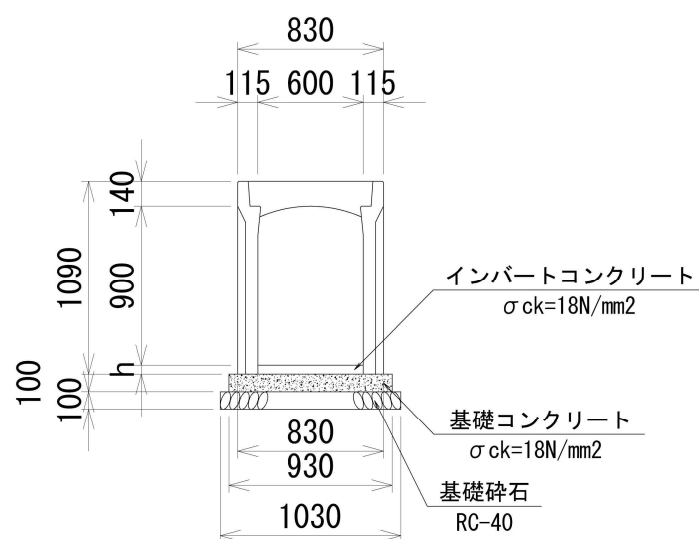
数量計算書

自由勾配側溝（縦断用）				
400×700				
（ 10.0m 当り）				
項 目	算 式	単位	数 量	
自由勾配側溝	400×700×2000 (2枚蓋用) 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0	
自由勾配側溝据付工	W= 740 kg L=	m	10.0	
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N			
	V= 0.71 × 0.06 × 10.00	m3	0.4	
市場単価に含まれている 同上型枠	均し			
	A= 0.06 × 2 × 10.00	m2	1.2	
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=10cm			
	V= 0.81 × 10.00 × 0.100	m3	0.8	
	A= 0.81 × 10.00	m2	8.1	
側溝蓋	コンクリート蓋1枚当り0.5m			
	n= 自由勾配側溝4個×1組 (2枚)	枚	8.0	
	グレーチング蓋1枚当り1.0m			
	n= 自由勾配側溝1個×1枚	枚	1.0	
蓋据付け工				
	コンクリート蓋 W= 62 kg/枚 n=	枚	8.0	
	グレーチング蓋 W= 80.3 kg/枚 n=	枚	1.0	

数量計算書

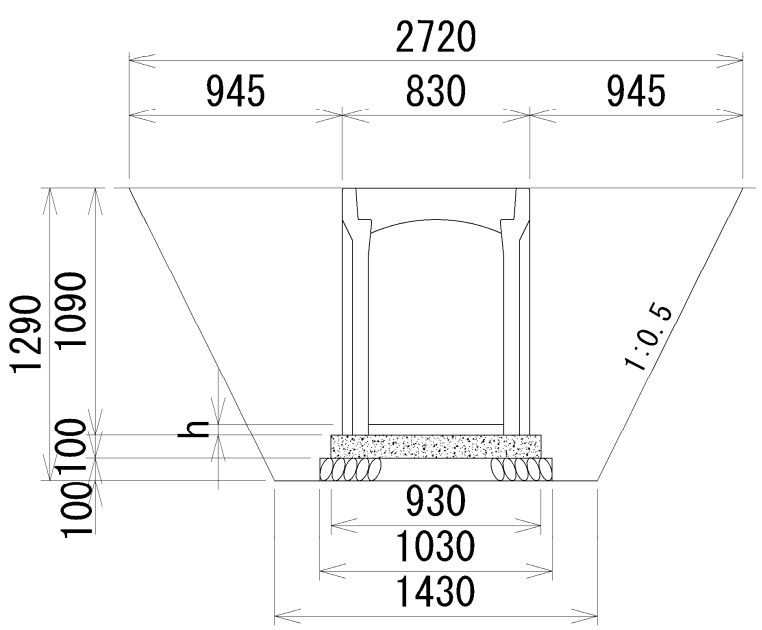
自由勾配側溝 土工		400×700 (縦断用)	(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量	
[作業土工]				
床掘工				
	$V = 10.00 \times 1/2 \times (1.210 + 2.230) \times 1.020 \text{ m}$	m3	17.5	
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入			
構造物残土	$V_1 = (0.81 \times 0.100 + 0.71 \times 0.06 + 0.615 \times 0.860) \times 10.0 \text{ m}$		6.5	
	$V = 17.5 - 6.5$	m3	11.0	
基面整正工				
	$A = 0.810 \times 10.0$	m2	8.1	
残土運搬工				
	$V = 17.5 - 11.0 / 0.9$	m3	5.3	

数量計算書

自由勾配側溝（縦断用）		600×900		（ 10.0m 当り）	
項 目	算 式	単位	数 量		
					
自由勾配側溝	600×900×2000 (2枚蓋用) 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0		
自由勾配側溝据付工	W= 1,055 kg L=	m	10.0		
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N				
	V= 0.93 × 0.10 × 10.00	m3	0.9		
市場単価に含まれている 同上型枠	均し				
	A= 0.10 × 2 × 10.00	m2	2.0		
材料費を計上 基礎砕石	RC-40 t=10cm				
	V= 1.03 × 10.00 × 0.10	m3	1.0		
	V= 1.03 × 10.00	m2	10.3		
側溝蓋	コンクリート蓋1枚当り0.5m				
	n= 自由勾配側溝4個×1組 (2枚)	枚	8.0		
	グレーチング蓋1枚当り1.0m				
	n= 自由勾配側溝1個×1枚	枚	1.0		
蓋据付け工					
	コンクリート蓋 W= 110 kg/枚 n=	枚	8.0		
	グレーチング蓋 W= 127 kg/枚 n=	枚	1.0		

数量計算書

自由勾配側溝 土工 600×900 (縦断用) (10.0m 当り)

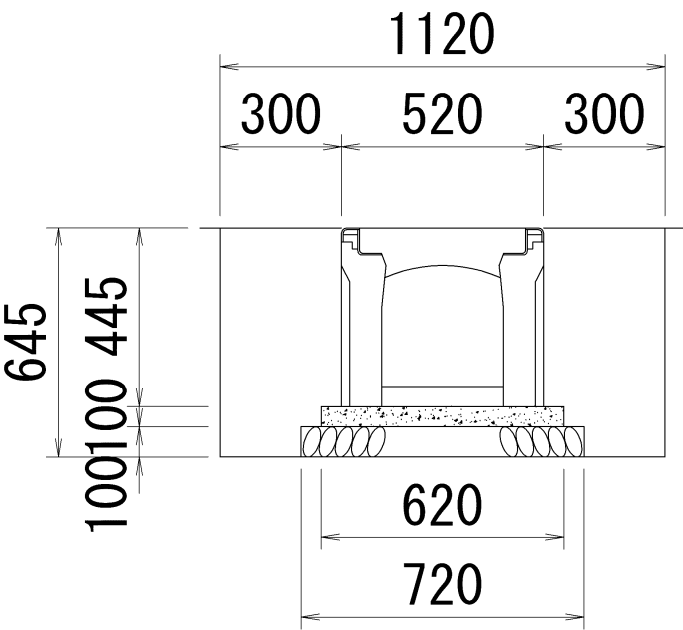
項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床掘工			
	$V= 10.00 \times 1/2 \times (1.430 + 2.720) \times 1.290 \text{ m}$	m3	26.8
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1= (1.03 \times 0.10 + 0.93 \times 0.10 + 0.83 \times 1.090) \times 10.0\text{m} = 11.0$		
	$V= 26.8 - 11.0$	m3	15.8
基面整正工			
	$A= 1.030 \times 10.0$	m2	10.3
残土運搬工			
	$V= 26.8 - 15.8 / 0.9$	m3	9.2

数量計算書

自由勾配側溝		300×300横断用		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量		
	<p>インバートコンクリート σ_{ck}=18N/mm²</p> <p>基礎コンクリート σ_{ck}=18N/mm²</p> <p>基礎碎石 RC-40</p>				
自由勾配側溝	300×300×2000横断用 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0		
自由勾配側溝据付工	W= 475 kg L=	m	10.0		
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σ _{ck} =18N				
	V= 0.62 × 0.10 × 10.00	m ³	0.6		
市場単価に含まれている 同上型枠	均し				
	A= 0.05 × 2 × 10.00	m ²	1.0		
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=10cm				
	V= 0.72 × 10.00 × 0.100	m ³	0.7		
	A= 0.72 × 10.00	m ²	7.2		
側溝蓋	グレーチング蓋1枚当り1.0m				
	n= 自由勾配側溝5個×1枚	枚	5.0		
蓋据付け工	グレーチング蓋 n=	枚	5.0		

数量計算書

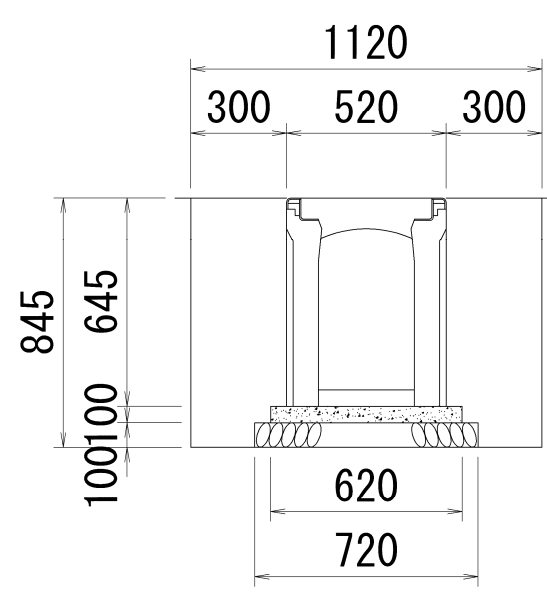
自由勾配側溝 土工 300×300横断用 (10.0m 当り)

項 目	算 式	単位	数 量
			
掘削工			
	$V= 10.00 \times 1.120 \times 0.645 \text{ m}$	m3	7.2
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1= (0.72 \times 0.100 + 0.62 \times 0.10 + 0.52 \times 0.445) \times 10.0\text{m} = 3.7$		
	$V= 7.2 - 3.7$	m3	3.5
残土運搬工	$V= 7.2 - 3.5 / 0.9$	m3	3.3
基面整正工	$A= 0.720 \times 10.0$	m2	7.2

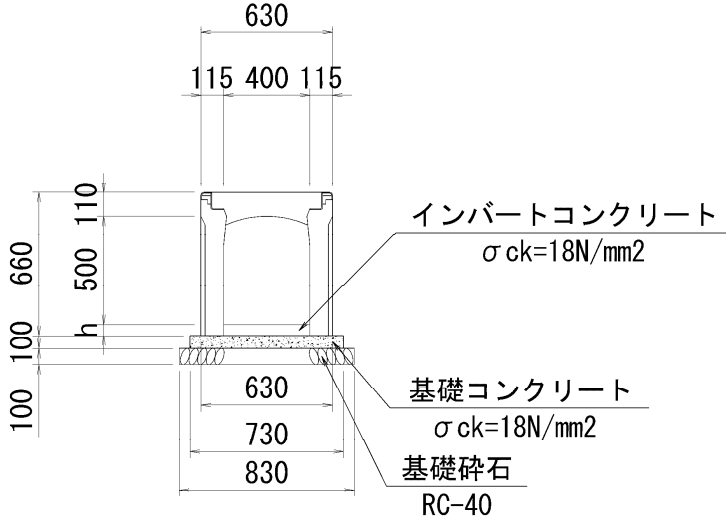
数量計算書

自由勾配側溝 300×500横断用 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
自由勾配側溝	300×500×2000横断用 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 635 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 0.62 × 0.10 × 10.00	m3	0.6
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.10 × 2 × 10.00	m2	2.0
材料費を計上 基礎砕石	RC-40 t=10cm		
	V= 0.72 × 10.00 × 0.100	m3	0.7
	A= 0.72 × 10.00	m2	7.2
側溝蓋	グレーチング蓋1枚当り1.0m		
	n= 自由勾配側溝5個×1枚	枚	5.0
蓋据付け工	グレーチング蓋		
	n=	枚	5.0

数量計算書

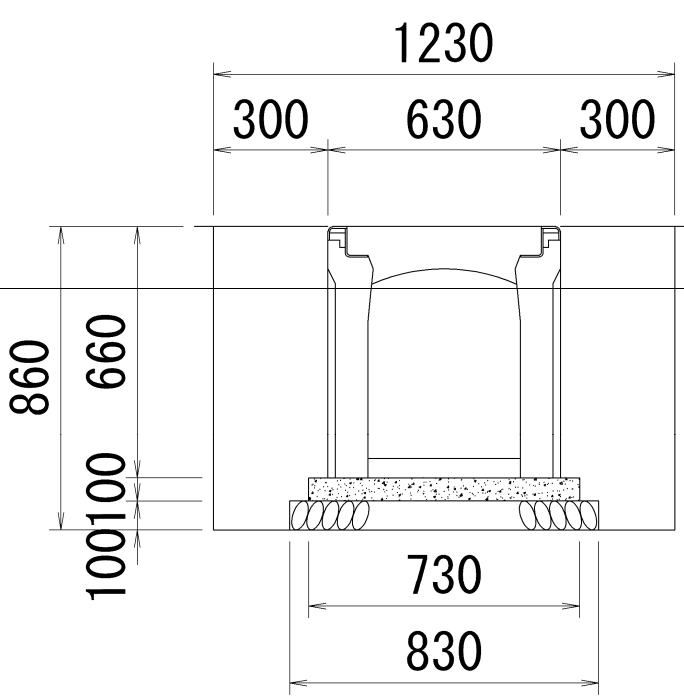
自由勾配側溝 土工				300×500横断用		(10.0m 当り)	
項 目	算 式				単位	数 量	
							
[作業土工]							
床堀工							
	$V= 10.00 \times 1.120 \times 0.845 \text{ m}$				m3	9.5	
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入						
構造物残土	$V_1= (0.72 \times 0.100 + 0.62 \times 0.10 + 0.52 \times 0.645) \times 10.0\text{m} = 4.7$						
	$V= 9.5 - 4.7$				m3	4.8	
基面整正工							
	$A= 0.720 \times 10.0$				m2	7.2	
残土運搬工							
	$V= 9.5 - 4.8 / 0.9$				m3	4.2	

数量計算書

自由勾配側溝			
400×500横断用		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量
			
自由勾配側溝	400×500×2000横断用 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 735 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σ ck=18N		
	V= 0.73 × 0.10 × 10.00	m3	0.7
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.10 × 2 × 10.00	m2	2.0
材料費を計上 基礎砕石	RC-40 t=10cm		
	V= 0.83 × 10.00 × 0.100	m3	0.8
	A= 0.83 × 10.00	m2	8.3
側溝蓋	グレーチング蓋1枚当り1.0m		
	n= 自由勾配側溝5個×1枚	枚	5.0
蓋据付け工	グレーチング蓋		
	n=	枚	5.0

数量計算書

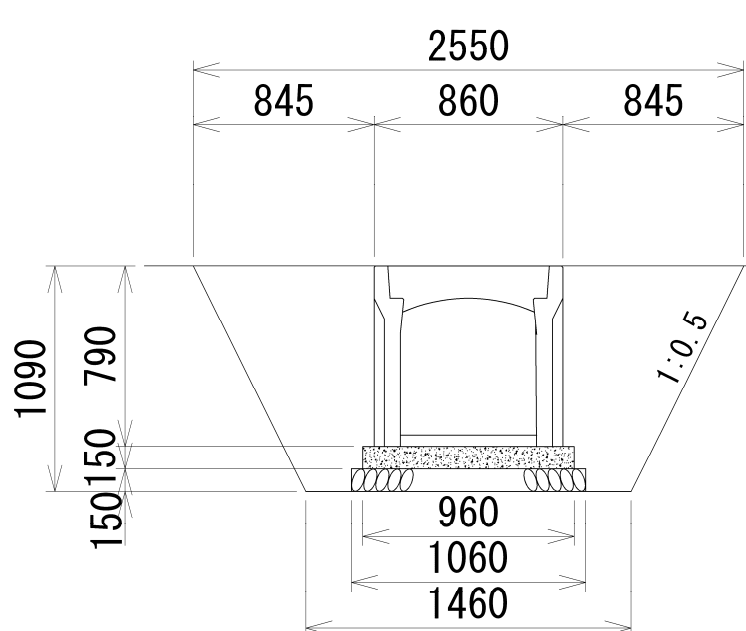
自由勾配側溝 土工 400×500横断用 (10.0m 当り)

項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床掘工			
	$V= 10.00 \times 1.230 \times 0.860 \text{ m}$	m3	10.6
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1= (0.83 \times 0.100 + 0.73 \times 0.10 + 0.63 \times 0.660) \times 10.0\text{m} = 5.7$		
	$V= 10.6 - 5.7$	m3	4.9
基面整正工			
	$A= 0.830 \times 10.0$	m2	8.3
残土運搬工			
	$V= 10.6 - 4.9 / 0.9$	m3	5.2

数量計算書

自由勾配側溝		600×600横断用		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量		
自由勾配側溝	600×600×2000横断用 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0		
自由勾配側溝据付工	W= 1,070 kg L=	m	10.0		
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σ ck=18N				
	V= 0.96 × 0.15 × 10.00	m3	1.4		
市場単価に含まれている 同上型枠	均し				
	A= 0.15 × 2 × 10.00	m2	3.0		
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=15cm				
	V= 1.06 × 10.00 × 0.150	m3	1.6		
	A= 1.06 × 10.00	m2	10.6		
側溝蓋	グレーチング蓋1枚当り1.0m				
	n= 自由勾配側溝5個×1枚	枚	5.0		
蓋据付け工	グレーチング蓋 n=	枚	5.0		

数量計算書

自由勾配側溝 土工			
600×600横断用		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床掘工			
	$V= 10.00 \times 1/2 \times (1.460 + 2.550) \times 1.090 \text{ m}$	m3	21.9
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1= (1.46 \times 0.150 + 1.06 \times 0.15 + 0.86 \times 0.790) \times 10.0\text{m} = 10.6$		
	$V= 21.9 - 10.6$	m3	11.3
基面整正工			
	$A= 1.060 \times 10.0$	m2	14.6
残 土			
	$V= 21.9 - 11.3 / 0.9$	m3	9.3

数量計算書

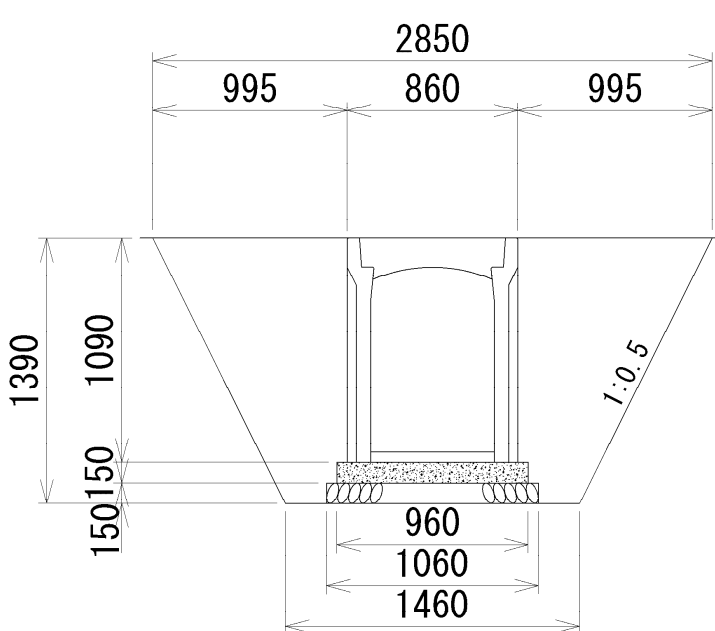
自由勾配側溝 600×900横断用 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
自由勾配側溝	600×900×2000横断用 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 1,090 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 0.96 × 0.15 × 10.00	m3	1.4
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.15 × 2 × 10.00	m2	3.0
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=15cm		
	V= 1.06 × 10.00 × 0.150	m3	1.6
	A= 1.06 × 10.00	m2	10.6
側溝蓋	グレーチング蓋1枚当り1.0m		
	n= 自由勾配側溝5個×1枚	枚	5.0
蓋据付け工	グレーチング蓋		
	n=	枚	5.0

数量計算書

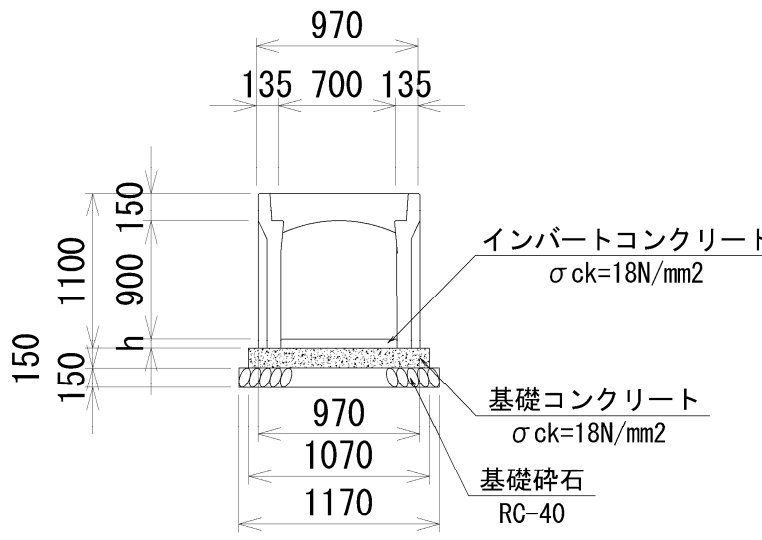
自由勾配側溝 土工

600×900横断用

(10.0m 当り)

項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床掘工			
	$V= 10.00 \times 1/2 \times (1.430 + 2.850) \times 1.390 \text{ m}$	m3	29.7
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1= (1.06 \times 0.150 + 0.96 \times 0.15 + 0.86 \times 1.090) \times 10.0\text{m} = 12.4$		
	$V= 29.7 - 12.4$	m3	17.3
基面整正工			
	$A= 1.060 \times 10.0$	m2	10.6
残 土			
	$V= 29.7 - 17.3 / 0.9$	m3	10.5

数量計算書

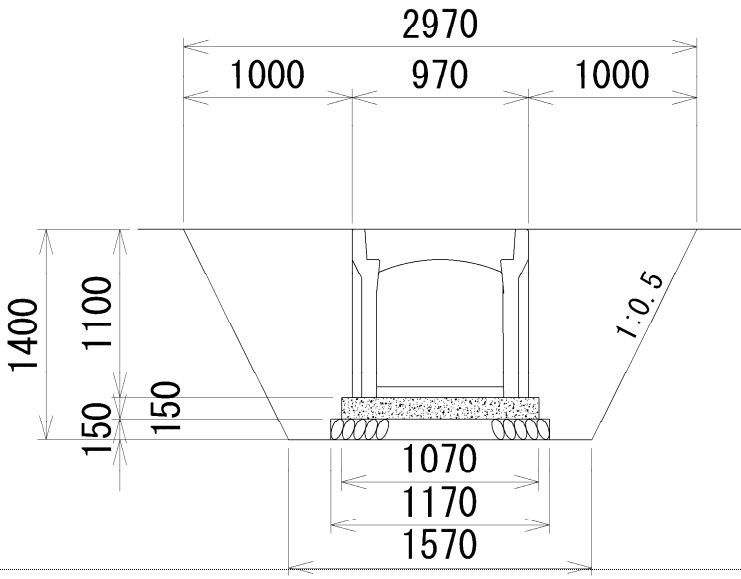
自由勾配側溝 700×900横断用 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
			
自由勾配側溝	700×900×2000横断用 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 1,700 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 1.07 × 0.15 × 10.00	m3	1.6
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.15 × 2 × 10.00	m2	3.0
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=15.0cm		
	V= 1.17 × 10.00 × 0.150	m3	1.8
	A= 1.17 × 10.00	m2	11.7
側溝蓋	グレーチング蓋1枚当り1.0m		
	n= 自由勾配側溝5個×1枚	枚	5.0
蓋据付け工	グレーチング蓋		
	n=	枚	5.0

数量計算書

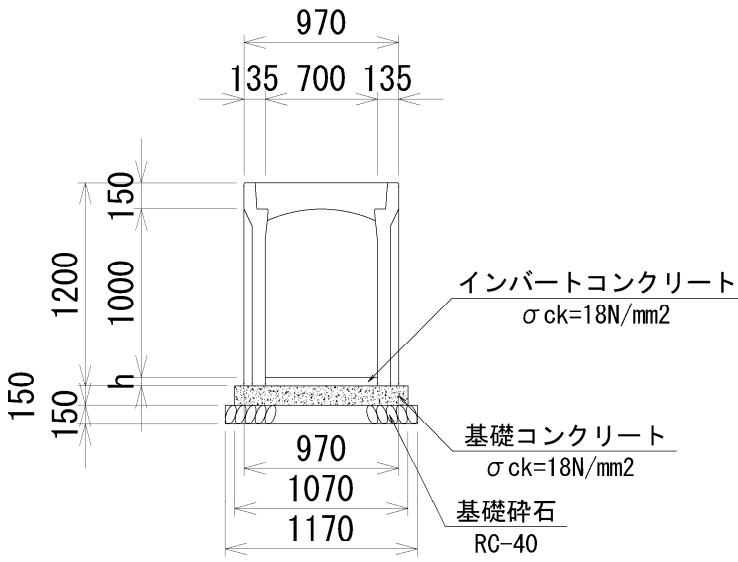
自由勾配側溝 土工

700×900横断用

(10.0m 当り)

項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床堀工			
	$V= 10.00 \times 1/2 \times (1.570 + 2.970) \times 1.400 \text{ m}$	m3	31.8
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1= (1.17 \times 0.150 + 1.07 \times 0.15 + 0.97 \times 1.100) \times 10.0\text{m} = 14.0$		
	$V= 31.8 - 14.0$	m3	17.8
基面整正工			
	$A= 1.170 \times 10.0$	m2	11.7
残 土			
	$V= 31.8 - 17.8 / 0.9$	m3	12.0

数量計算書

自由勾配側溝			
700×1000横断用		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量
			
自由勾配側溝	700×1000×2000横断用 開口部L=1000×1箇所仕様 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 1,830 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 1.07 × 0.15 × 10.00	m3	1.6
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.15 × 2 × 10.00	m2	3.0
材料費を計上 基礎碎石	RC-40 t=15.0cm		
	V= 1.17 × 10.00 × 0.150	m3	1.8
	A= 1.17 × 10.00	m2	11.7
側溝蓋	グレーチング蓋1枚当り1.0m		
	n= 自由勾配側溝5個×1枚	枚	5.0
蓋据付け工	グレーチング蓋		
	n=	枚	5.0

数量計算書

[illegible]

自由勾配側溝インバートコンクリート工数量調書

インバートコンクリート

路線番号	自由勾配側溝	延 長	幅	厚 さ	平 均	立 積(m3)	備 考
B2-2	300×300	8.00	0.300	0.050	0.050	0.12	
				0.050			
B6-2	600×600	4.80	0.600	0.050	0.050	0.14	
				0.050			
B1	300×300	46.54	0.300	0.050	0.050	0.70	
				0.050			
	300×300	4.56	0.300	0.050	0.050	0.07	
				0.050			
	300×400	4.00	0.300	0.150	0.107	0.13	
				0.063			
	300×500	2.00	0.300	0.163	0.142	0.09	
				0.120			
B3-3	300×400	17.30	0.300	0.050	0.050	0.26	
				0.050			
B3-4	300×500	21.40	0.300	0.050	0.050	0.32	
				0.050			
B4-3	400×500	18.30	0.400	0.050	0.050	0.37	
				0.050			
B7-1-1	600×700	19.60	0.600	0.050	0.050	0.59	
				0.050			
B7-1-2	600×900	0.90	0.600	0.250	0.193	0.10	
				0.135			
B7-2	600×900	50.90	0.600	0.135	0.120	3.66	
				0.105			
B9-1	700×900	2.00	0.700	0.115	0.101	0.14	
				0.087			
	700×1000	4.00	0.700	0.177	0.148	0.41	
				0.119			
B8-6	400×500	8.40	0.400	0.051	0.093	0.31	
				0.135			
A1-4	300×500	9.50	0.300	0.070	0.070	0.20	
				0.070			
B6-1	400×600	30.00	0.400	0.060	0.105	1.26	
				0.150			
	400×500	16.00	0.400	0.050	0.074	0.47	
				0.098			
	400×700	4.90	0.400	0.250	0.187	0.37	
				0.123			
	400×700	12.19	0.400	0.123	0.142	0.69	
				0.160			
	400×500	64.57	0.400	0.050	0.050	1.29	
				0.050			
合計						11.69	

数量計算書

雨水排水（仮設管）Φ200mm 高密度ポリエチレン管敷設工（無孔管・シングル構造）		（10m 当り）	
項 目	算 式	単位	数 量
高密度ポリエチレン管	Φ200mm L=	m	10.0
敷設工	L=	m	10.0
床掘工	$V = 1/2 * (0.5 + 1.202) * 0.702 * 10.0$	m ³	6.0
発生土埋戻し	$V = 5.97 - \pi / 4 * 0.252^2 * 10.0$	m ³	5.5
残土（場内処理）	$V = 6.00 - 5.50 / 0.9$	m ³	-0.1
基面整正工	A= 0.500 × 10.0	m ²	5.0

Φ200仮設接続管（小段排水管へ接続） （φ200）

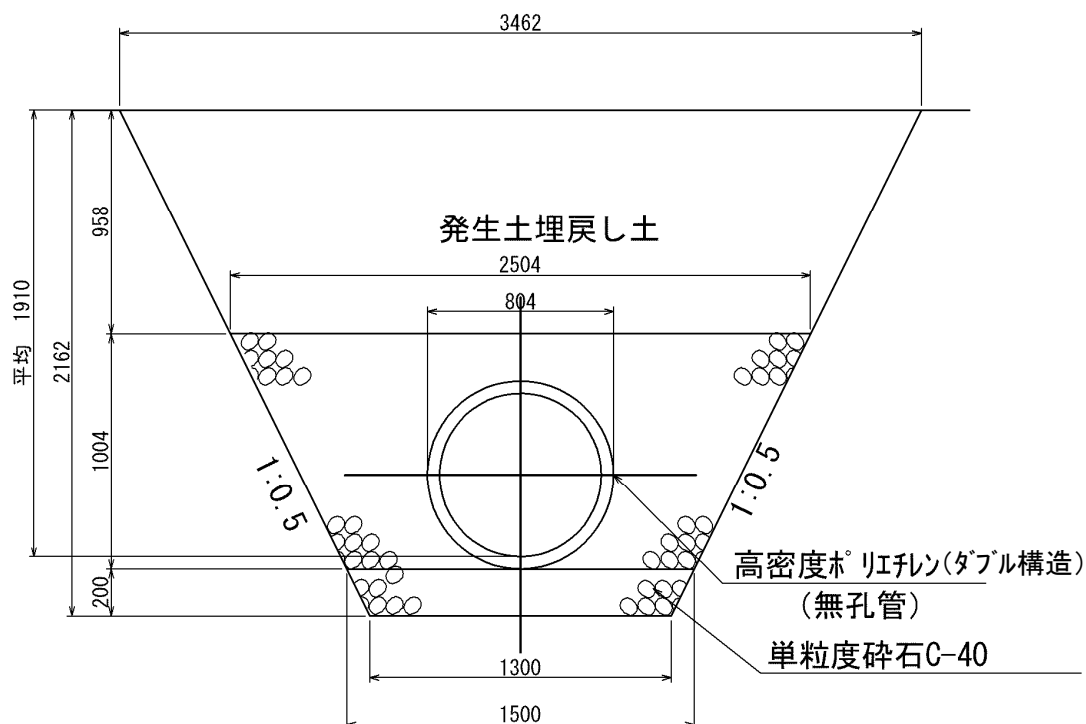
埋戻しA=0.55m²

高密度ポリエチレン管
（無孔管）

数量計算書

雨水排水 Φ700mm 高密度ポリエチレン管敷設工（無孔管・ダブル構造）		（ 10m 当り ）	
項 目	算 式	単位	数 量
高密度ポリエチレン管	Φ700mm L=	m	10.0
敷設工	L=	m	10.0
床掘工	$V = 1/2 * (1.30 + 3.462) * 2.162 * 10.0$	m ³	51.5
砕石 C-40	$V = (1/2 * (1.30 + 2.504) * 1.204 - \pi / 4 * 0.804^2) * 10.0$	m ³	17.8
発生土埋戻し	$V = 1/2 * (2.504 + 3.462) * 0.958 * 10.0$	m ³	28.6
残土（場内処理）	$V = 51.50 - 17.80 / 0.9$	m ³	31.7
基面整正工	$A = 1.300 \times 10.0$	m ²	13.0

雨水排水管φ700高密度ポリエチレン(ダブル構造)



数量計算書

雨水排水 Φ1000mm高耐圧ホリェレンリブ管 (1式 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
高耐圧ホリェレンリブ管	Φ1000mm L=	m	68.7
敷設工	L=	m	68.7
管固定基礎工			
1) 単独基礎			
コンクリート	幅*長さ*高さ V= 1.60*0.40*3.69+1.60*2.90*0.797 =	m3	6.1
型 枠	(幅+長さ)*2*高さ A= (1.60+0.40)*2*3.69+(1.60+2.9)*2*0.797 =	m2	21.9
Φ1000用 ステンレス固定バンド	1枚当りW=65kg (t=25mm、W=100mm、L=3300mm) N=	箇所	8.0
あと施工アンカー (M10-60)	ステンレス製 N=	箇所	16.0
2) 小段部			
張りコン基礎			
コンクリート	V= 調査より =	m3	15.1
型 枠	A= 調査より =	m2	34.8
目 地	A= 25.12÷10.0*(15.1m3÷25.12m) =	m2	1.5
Φ1000用 ステンレス固定バンド	1枚当りW=65kg (t=25mm、W=100mm、L=3300mm) N=	箇所	13.0
あと施工アンカー (M10-60)	ステンレス製 N=	箇所	26.0
3) 法面部			
張りコン基礎	L= 9.10+2.40+3.70+0.40 =	m	15.6
コンクリート	V= 1.60*0.20*15.60 =	m3	5.0
型 枠	A= 2*0.20*15.60 =	m2	6.2
目 地	A= 15.60÷10.0*1.60*0.20 =	m2	0.5
Φ1000用 ステンレス固定バンド	1枚当りW=65kg (t=25mm、W=100mm、L=3300mm) N=	箇所	11.0
あと施工アンカー (M10-60)	ステンレス製 N=	箇所	22.0

数量計算書

[illegible]

Φ700mm平均掘削深調書

[illegible]

小段部：Φ1000mm固定基礎調書

[illegible]

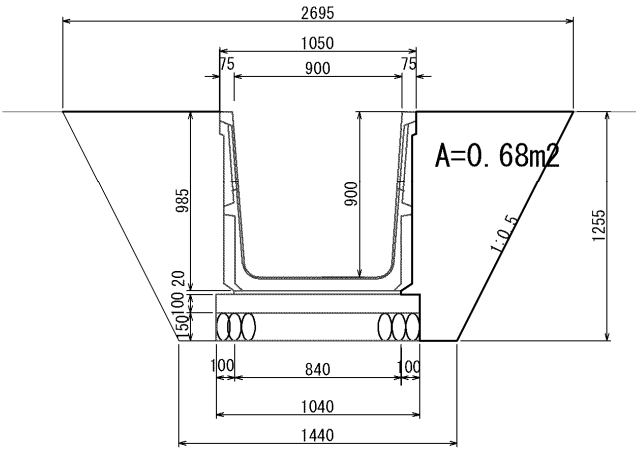
数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

雨水排水U型フリーム水路(2/2) U900×900×2000 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
[作業土工]			
床堀工			
	$V = (1.440 + 2.695) / 2 \times 1.255 \times 10.0$	m3	25.9
埋戻し	発生土		
	$V = 0.68 \times 2 \times 10.00$	m3	13.6
残土運搬工 (場内処理)			
	$V = 25.9 - 13.6 / 0.90$	m3	10.8
基面整正工	$A = 1.04 \times 10.00$	m2	10.4
<div>U 900 × 900</div> 			

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

雨水排水現場打水路 (1/2) U1200×1000 (無筋)		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量
躯体コンクリート	(小型構造物) 18-8-40		
	$V = (1.60 \times 1.20 - 1.20 \times 1.00) \times 10.0$	m3	7.2
同上型枠	(小型構造物)		
	$A = (1.200 + 1.000) \times 2 \times 10.0$	m2	44.0
基礎コンクリート	18-8-40		
	$V = 1.80 \times 0.10 \times 10.0$	m3	1.8
同上型枠	均し		
	$A = 0.10 \times 2 \times 10.0$	m2	2.0
基礎砕石	RC-40 t=15cm		
	$A = 1.80 \times 10.0$	m2	18.0
伸縮目地	U1200×1000 Σ=21.5m当たり 2 箇所設置		
	箇所/10m $A = 7.20 \div 10.00 \times 2.000$	m2	1.4
<p>U1200×1000現場打水路</p>			

数量計算書

雨水排水現場打水路 (2/2) U1000×1200 (無筋)		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量
[作業土工]			
床堀工			
	$V = (2.600 + 4.050) / 2 \times 1.450 \times 10.0$	m3	48.2
埋戻し	発生土		
構造物残土	$V1 = (1.60 \times 1.200 + 1.80 \times 0.25) \times 10.0 = 23.70$		
	$V = 48.20 - 23.70$	m3	24.5
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 48.20 - 24.50 / 0.90$	m3	21.0
基面整正工			
	$A = 1.80 \times 10.00$	m2	18.0

数 量 調 書

(1) 雨水桧 500*500*500

桧番号	箇所	深さ (H)	蓋
3-1	1	500	T-2 グレーチング
3-2	1	500	〃 グレーチング
合計	2	平均 500	T-2 グレーチング

(2) 雨水桧 500*500*H

		深さ (H)	
4-1	1	800	T-25 グレーチング
4-2	1	800	T-25 グレーチング
9	1	700	〃 グレーチング
10	1	600	〃 グレーチング
11	1	600	〃 グレーチング
12-1	1	750	〃 グレーチング
12-2	1	500	〃 グレーチング
14-1	1	600	〃 グレーチング
15-1	1	800	〃 グレーチング
26-1	1	500	〃 グレーチング
26-2	1	500	〃 グレーチング
26-3	1	500	〃 グレーチング
合計	12	7,650	
		平均 638	

(3) 雨水桧 600*600*H

		深さ (H)	
5-1	1	700	T-25 グレーチング
5-2	1	700	〃 グレーチング
13-1	1	750	〃 グレーチング
27	1	800	〃 グレーチング
合計	4	2,950	
		平均 738	

(4) 雨水桧 700*700*H

桧番号	箇所	深さ (H)	蓋
6	1	800	T25 グレーチング
7	1	900	T-25 グレーチング
合計	2	1,700	
		平均 850	T-25 グレーチング

(5) 雨水桧 800*800*H

		深さ (H)	
足掛け金物 13-2-1	1	1,000	T-25 グレーチング
〃 13-2-2	1	900	〃 グレーチング
〃 13-3-1	1	1,000	T-25 グレーチング
〃 13-3-2	1	2 1,150	T-25 グレーチング
足掛け金物 合計	4	4,050	
		平均 1,013	〃 グレーチング

(6) 雨水桧 900*900*H

		深さ (H)	
足掛け金物 8-1	1	5 2,100	T25 グレーチング
〃 8-2	1	5 2,250	〃 グレーチング
〃 8-3	1	3 1,600	〃 グレーチング
〃 15-2	1	2 1,200	
〃 15-3	1	4 1,700	
足掛け金物 合計	5	19 8,850	
		平均 1,770	

数量調査

(7) 雨水枋 1500*1200*1800

樹番号	箇所	深さ (H)	蓋
17	1	1,800	跳水防止 頂版C0
合計	1	1,800	
(8) 雨水桧 1100*600*1100			
足掛け金物 18-1	1	2 1,100	蓋なし
〃 18-2	1	2 1,100	蓋なし
足掛け金物 合計		4 2,200	〃
	2	平均 1,100	
(9) 雨水桧1200*600*H			深さ (H)
足掛け金物 19	1	2 1,200	蓋なし
〃 20	1	2 1,200	〃
足掛け金物 合計		4 2,400	
	2	平均 1,200	蓋なし
(10) 雨水桧1400*600*H			深さ (H)
足掛け金物 21	1	2 1,200	蓋なし
〃 22	1	2 1,200	〃
〃 23	1	2 1,200	〃
足掛け金物 合計		6 3,600	
	3	平均 1,200	蓋なし

(11) 雨水枋1400*1400*1200

[illegible]

数量計算書

集水桧設置工(1) 500×500×平均500 (グレーチングT-2) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=2			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.50 \times 0.50 \times 0.456 - 0.625 \times 0.625 \times 0.044$		
	$-(0.46^2 \times \pi / 4 + 0.30^2) \times 0.15$	m3	0.25
同上型枠	小型		
	$A = (0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.65$		
	$-(0.46^2 \times \pi / 4 \times 2 + 0.30^2 \times 2)$	m2	2.9
基礎碎石	RC-40 t=15cm		
	$A = 1.00 \times 1.00$	m2	1.0
グレーチング桧蓋	W= 28.1 kg T-2 受桧625×625×44		
	N=1	組	1
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = 1.800 \times 0.800 \times 0.800$	m3	1.2
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 1.200 - (0.800 \times 0.650 \times 0.800 + 1.000 \times 0.150 \times 1.000)$	m3	0.6
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 1.20 - 0.60 / 0.9$	m3	0.5
基面整正	A=	m2	1.0

概 要 図

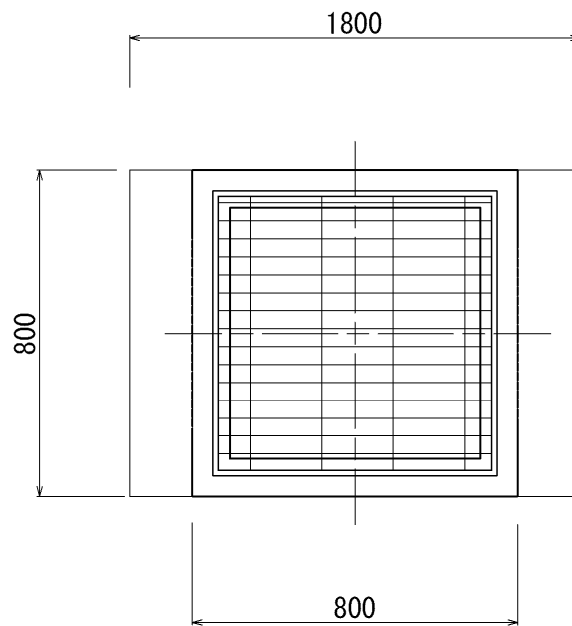
集水桝設置工(1)

500×500×平均500 (グレーチング T-2)

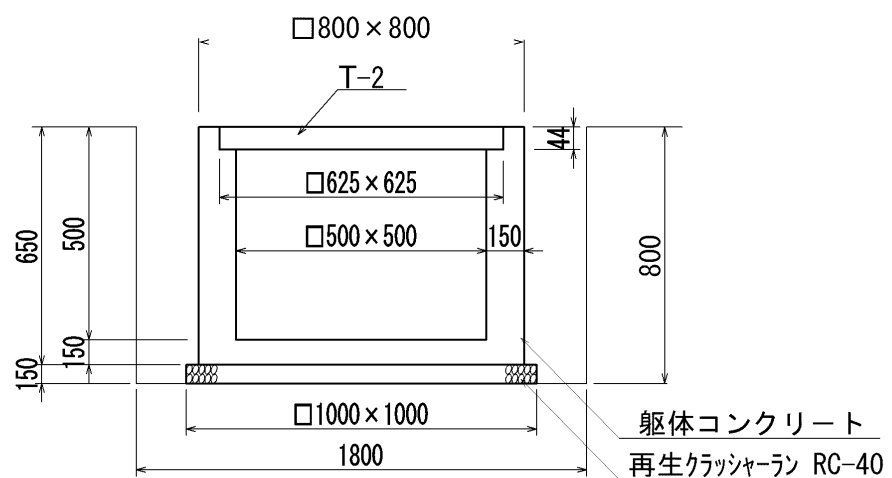
集水桝500×500×500 (グレーチング 蓋)

N=2箇所

平 面 図



断 面 図



数量計算書

集水桝設置工(2) 500×500×平均638 (グレーチングT-25) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N= 12			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.788 - 0.50 \times 0.50 \times 0.567 - 0.63^2 \times 0.071$		
	$- (0.30 \times 0.4 + 0.30 \times 0.5) \times 0.15$	m3	0.29
同上型枠	小型		
	$A = (0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.788 - (0.30 \times 0.40 + 0.30 \times 0.50) \times 2$	m2	3.6
基礎砕石	RC-40 t=15cm		
	$A = 1.00 \times 1.00$	m2	1.0
グレーチング桝蓋	W= 46.0 kg T-25 受枠630×630×71		
	N=1	組	1
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = 1.800 \times 0.938 \times 0.800$	m3	1.4
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 1.400 - (0.800 \times 0.788 \times 0.800 + 1.000 \times 0.150 \times 1.000)$	m3	0.7
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 1.40 - 0.70 / 0.9$	m3	0.6
基面整正	A=	m2	1.0

500×500×平均638 (グレーチングT-25)

Technical drawing of a square window. The overall dimensions are 1800 (width) and 800 (height). The drawing shows a square frame with a grid pattern inside, representing the window's structure. The grid is composed of 10 horizontal and 10 vertical lines, creating a 11x11 grid of squares. The window is centered within the overall dimensions.

Technical drawing of the RC-40 body, showing dimensions and components:

- Overall width: 1800
- Overall height: 938
- Top plate dimensions: $\square 800 \times 800$
- Top plate thickness: T-25
- Inner frame dimensions: $\square 630 \times 630$ and $\square 500 \times 500$
- Inner frame offset: 150
- Bottom plate dimensions: $\square 1000 \times 1000$
- Bottom plate offset: 150
- Bottom plate material: 躯体コンクリート (Body Concrete)
- Bottom plate reinforcement: 再生クラッシャーラン RC-40 (Recycled Crusher Run RC-40)

数量計算書

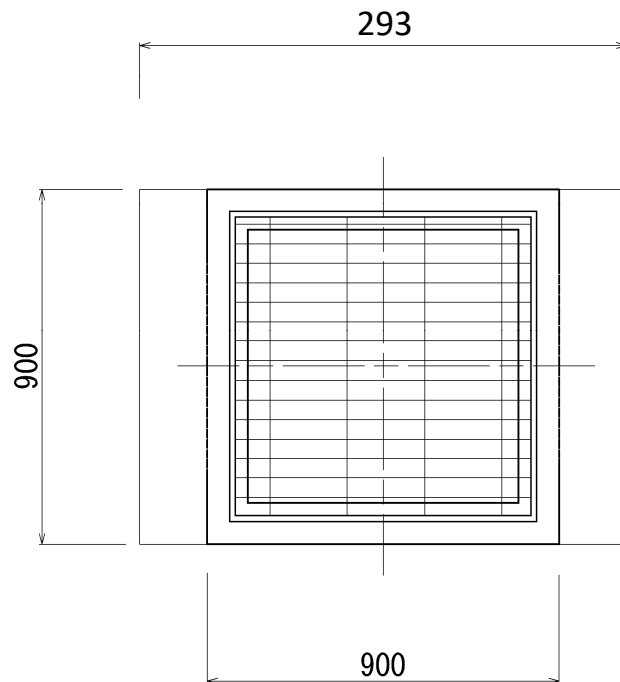
集水桝設置工(3) 600×600×平均738 (グレーチングT-25) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=4			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 0.90 \times 0.90 \times 0.888 - 0.60 \times 0.60 \times 0.657 - 0.735^2 \times 0.081$		
	$- (0.30 \times 0.30 + 0.40 \times 0.40) \times 0.15$	m3	0.40
同上型枠	小型		
	$A = (0.90 + 0.60) \times 4 \times 0.888$		
	$- (0.30^2 + 0.40^2) \times 2$	m2	4.8
基礎碎石	RC-40 t=15cm		
	$A = 1.10 \times 1.10$	m2	1.2
グレーチング桝蓋	W= 67.4 kg T-25 受枠735×735×81		
	N=1	組	1
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (1.900 + 2.938) / 2 \times 1.038 \times 0.900$	m3	2.3
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 2.300 - (0.900 \times 0.888 \times 0.900 + 1.100 \times 0.150 \times 1.100)$	m3	1.4
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 2.30 - 1.40 / 0.9$	m3	0.7
基面整正	A=	m2	1.2

概 要 図

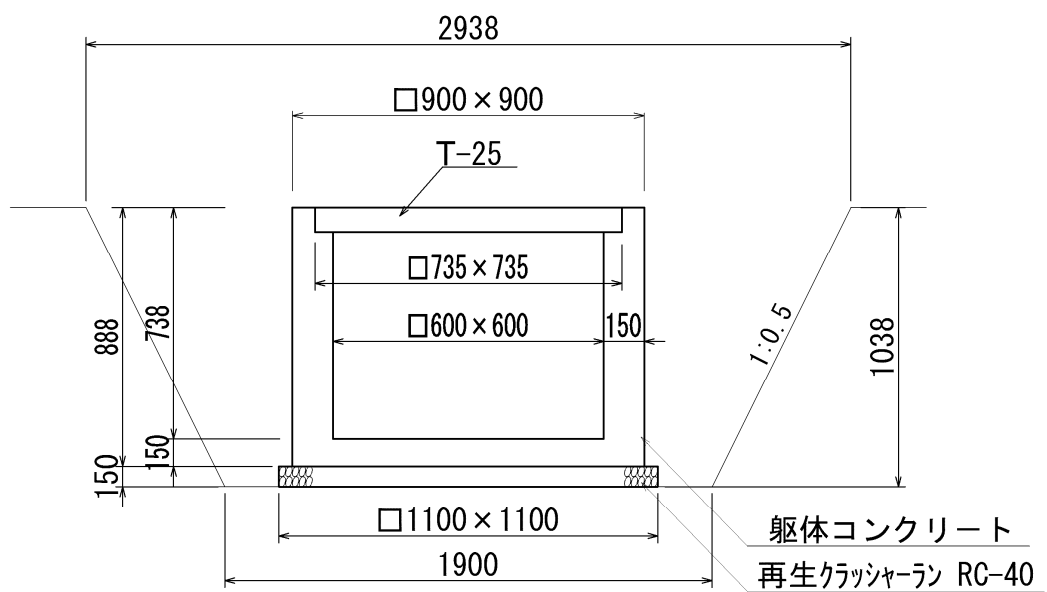
集水桝設置工(3)

600×600×平均738 (グレーチング T-25)

平 面 図



断 面 図



数量計算書

集水桝設置工(4) 700×700×850 (グレーチングT-25) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=2			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.00 \times 1.00 \times 1.00 - 0.70 \times 0.70 \times 0.769 - 0.82^2 \times 0.081$		
	$-0.50 \times 0.60 \times 2 \times 0.15$	m3	0.48
同上型枠	小型		
	$A = (1.00 + 0.70) \times 4 \times 1.00$		
	$-0.50 \times 0.60 \times 2$	m2	6.2
基礎碎石	RC-40 t=15cm		
	$A = 1.20 \times 1.20$	m2	1.4
グレーチング桝蓋	W= 82.7 kg T-25 受枠820×820×81		
	N=1	組	1
足掛金物	足掛金物M25-S幅153*Φ19mm $N = (0.85 - 0.5) / 0.3$	本	1
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.000 + 3.150) / 2 \times 1.150 \times 1.000$	m3	3.0
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 3.000 - (1.000 \times 1.000 \times 1.000 + 1.200 \times 0.150 \times 1.200)$	m3	1.8
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 3.00 - 1.80 / 0.9$	m3	1.0
基面整正	A=	m2	1.4

700×700×850 (クレーチンク T-25)

Technical drawing of a square foundation plan. The overall dimensions are 3150 (width) and 1000 (height). The central square area has a side length of 2000. The foundation is shown with a grid of reinforcement bars. The drawing includes a section line (1-1) and a detail view (1:0.5) showing the reinforcement layout. The foundation is labeled with dimensions 3150, 2000, and 1000. The reinforcement is shown with a grid of lines and a section line (1-1). The detail view (1:0.5) shows the reinforcement layout with dimensions 1000 and 1000.

Technical drawing of the foundation and pile cap for the 1st floor column. The drawing shows a square pile cap with dimensions 1200mm x 1200mm and a total width of 2000mm. The cap is supported by four piles, each with a diameter of 300mm. The cap is reinforced with T-25 bars. The foundation is made of concrete (躯体コンクリート) and is surrounded by a 1:0.5 slope. The drawing also shows the dimensions of the column (1000mm x 1000mm) and the pile cap (820mm x 820mm). The total height of the foundation is 1150mm. The drawing includes a legend for the materials used: 躯体コンクリート (Body Concrete) and 再生クラッシャーラン RC-40 (Recycled Crusher Run RC-40).

数量計算書

集水桧設置工(5) 800×800×平均1013 (グレーチング T-25) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=4			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.20 \times 1.20 \times 1.163 - 0.80 \times 0.80 \times 0.917 - 0.92^2 \times 0.096$		
	$-(0.60 \times 0.70 + 0.40 \times 0.50) \times 0.20$	m3	0.88
同上型枠	小型		
	$A = (1.20 + 0.80) \times 4 \times 1.163$		
	$-(0.60 \times 0.70 + 0.40 \times 0.50) \times 2$	m2	8.1
基礎碎石	RC-40 t=20cm		
	$A = 1.40 \times 1.40$	m2	2.0
グレーチング桧蓋	W= 117.9 kg T-25 受枠920×920×96		
	N=1	組	1
足掛金物	足掛金物M25-S幅153*Φ19mm $N = (1.013 - 0.5) / 0.3$	本	1
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.200 + 3.563) / 2 \times 1.363 \times 1.200$	m3	4.7
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 4.700 - (1.200 \times 1.163 \times 1.200 + 1.400 \times 0.150 \times 1.400)$	m3	2.7
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 4.70 - 2.70 / 0.9$	m3	1.7
基面整正	A=	m2	2.0

800×800×平均1013 (グレーチンク T-25)

Technical drawing of a rectangular structure, likely a foundation or base, showing dimensions and material specifications.

Dimensions:

- Overall width: 3563
- Overall height: 1363
- Inner width (top): 1200 × 1200
- Inner width (middle): 920 × 920
- Inner width (bottom): 800 × 800
- Overall width (bottom): 1400 × 1400
- Overall width (bottom): 2200
- Height (left side): 1163
- Height (left side): 1013
- Height (left side): 200
- Height (left side): 150
- Height (right side): 96
- Slope: 1:0.5

Labels:

- T-25
- 躯体コンクリート
- 再生クワッシャー RC-40

数量計算書

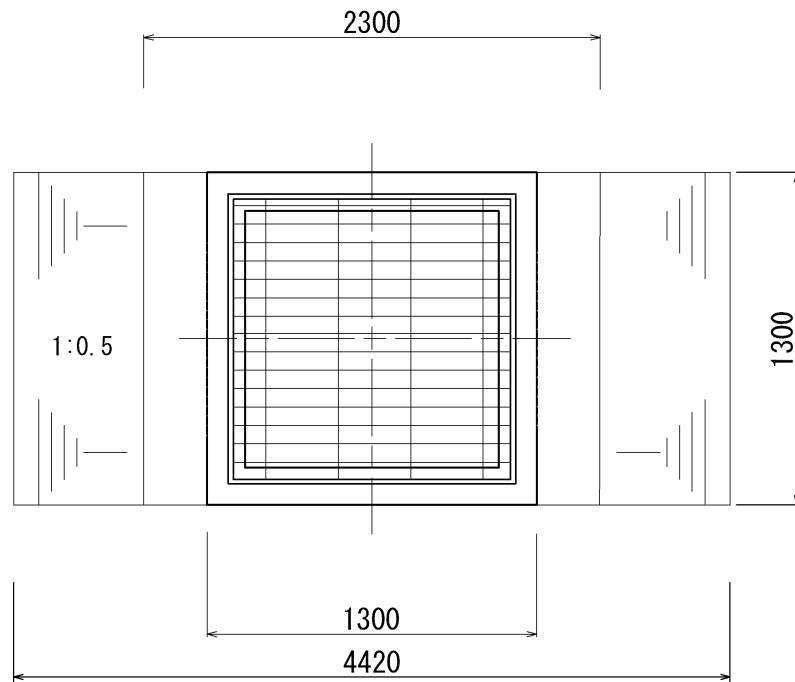
集水桝設置工(6) 900×900×平均1770 (グレーチング T-25) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=5			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.30 \times 1.30 \times 1.92 - 0.90 \times 0.90 \times 1.674 - 1.02^2 \times 0.096$		
	$-(\pi/4 \times 0.70^2 + 0.60^2) \times 0.20$	m3	1.64
同上型枠	小型		
	$A = (1.30 + 0.90) \times 1.92 \times 4$		
	$-(\pi/4 \times 0.70^2 + 0.60^2) \times 2$	m2	15.4
基礎碎石	RC-40 t=20cm		
	$A = 1.50 \times 1.50$	m2	2.3
グレーチング桝蓋	W= 142.2 kg T-25 受枠1020×1020×96		
	N=1	組	1
足掛金物	足掛金物M25-S幅153*Φ19mm $N = (1.77 - 0.5) / 0.3$	本	4
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.300 + 4.420) / 2 \times 2.120 \times 1.300$	m3	9.3
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 9.300 - (1.300 \times 1.920 \times 1.300 + 1.500 \times 0.200 \times 1.500)$	m3	5.6
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 9.30 - 5.60 / 0.9$	m3	3.1
基面整正	A=	m2	2.3

概 要 図

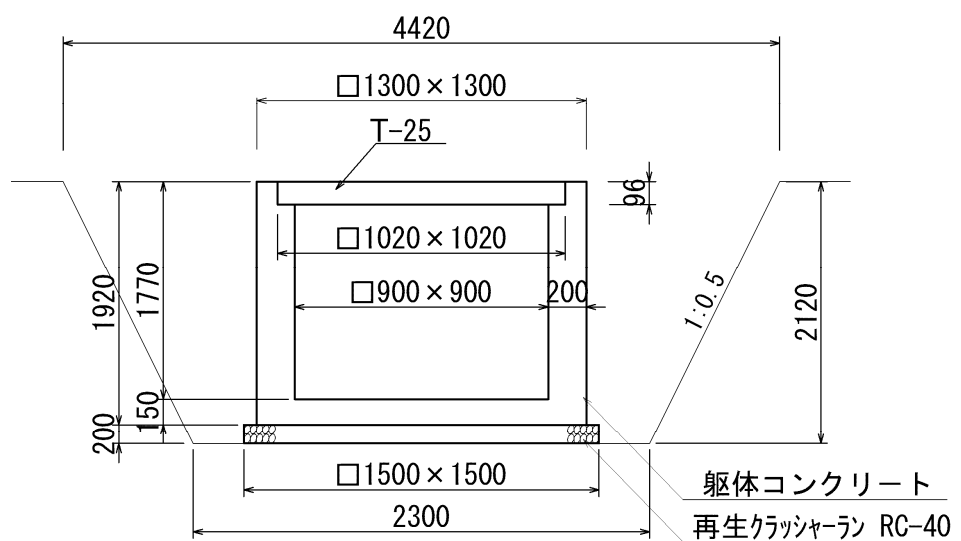
集水桝設置工(6)

900×900×平均1770 (グレーチング T-25)

平 面 図



断 面 図



数量計算書

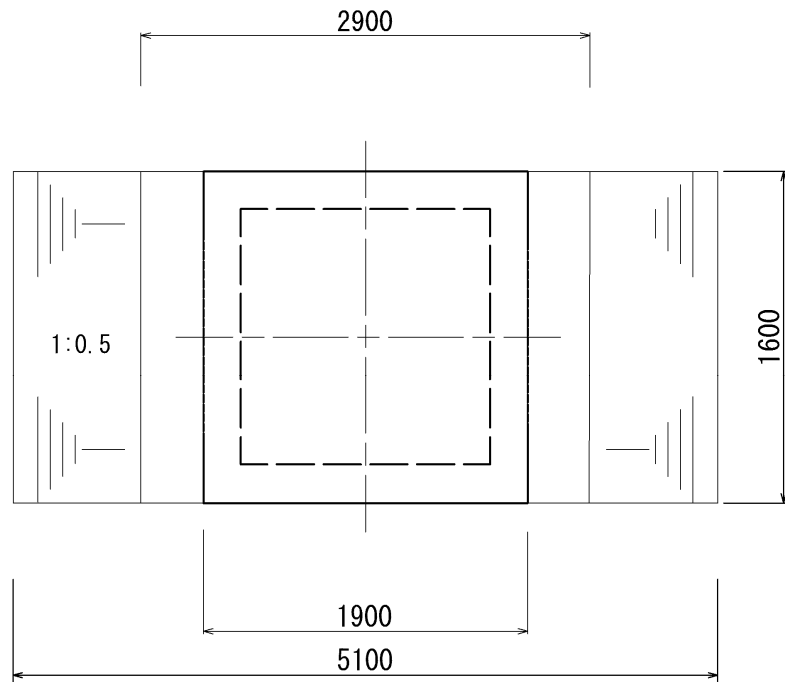
集水桝設置工(7) 1500×1200×1800 (上部開口なしスラブ) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N= 1			
コンクリート	小型 18-8-40		
	$V = 1.90 \times 1.60 \times 2.20 - 1.50 \times 1.20 \times 1.80$		
	$-(\pi/4 \times 1.2^2 + 0.9^2) \times 0.20$	m3	3.06
同上型枠	小型		
	$A = (1.90 + 1.60) \times 2.2 \times 2 + (1.5 + 1.2) \times 2.0 \times 2$		
	$-(\pi/4 \times 1.2^2 + 0.90^2) \times 2$	m2	22.3
基礎碎石	RC-40 t=20cm		
	$A = 2.10 \times 1.80$	m2	3.8
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.900 + 5.100) / 2 \times 2.200 \times 1.600$	m3	14.1
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 14.100 - (1.900 \times 2.000 \times 1.600 + 2.100 \times 0.200 \times 1.800)$	m3	7.3
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 14.10 - 7.30 / 0.9$	m3	6.0
基面整正	A=	m2	3.8

概要図

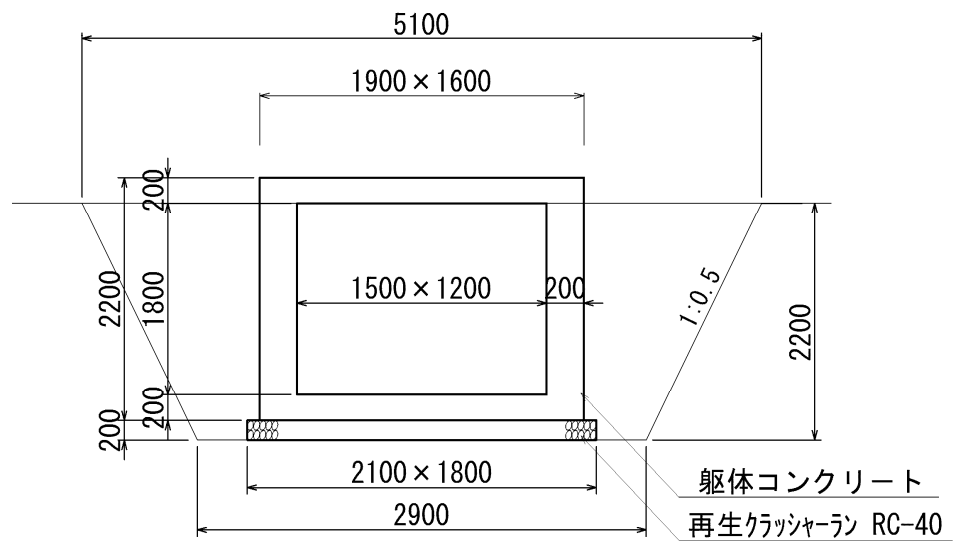
集水枥設置工(7)

1500×1200×1800（上部開口なし）

平面图



断面図



数量計算書

集水桝設置工(8) 1100×600×平均1100 (蓋なし) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=2			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.50 \times 1.00 \times 1.25 - 1.10 \times 0.60 \times 1.10$		
	$- (0.35^2 + 0.90^2 \times 2) \times 0.20$	m3	0.80
同上型枠	小型		
	$A = (1.50 + 1.00 + 1.10 + 0.60) \times 2 \times 1.25$		
	$- (0.35^2 + 0.90^2 \times 2) \times 2$	m2	7.0
基礎碎石	RC-40 t=20cm		
	$A = 1.80 \times 1.20$	m2	2.2
足掛金物	足掛金物M25-S幅153*Φ19mm $N = (1.1 - 0.5) / 0.3$	本	2
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.500 + 3.950) / 2 \times 1.450 \times 1.000$	m3	4.7
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 4.700 - (1.500 \times 1.250 \times 1.000 + 1.800 \times 0.200 \times 1.200)$	m3	2.4
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 4.70 - 2.40 / 0.9$	m3	2.0
基面整正	A=	m2	2.2

1100×600×平均1100（蓋なし）

Technical drawing of a square foundation plan. The overall dimensions are 2500 (width) and 1000 (height). The central square has a side length of 1500. The drawing includes a slope indicator of 1:0.5 on the left side. The drawing is oriented with the 2500 dimension horizontal and the 1000 dimension vertical.

Figure 1.10 is a technical drawing of a concrete structure, likely a foundation or a retaining wall. The drawing shows a cross-section with the following dimensions and features:

- Overall Width:** 3950
- Overall Height:** 1450
- Top Surface Width:** 1500 x 1000
- Central Opening Width:** 1100 x 600
- Side Wall Thickness:** 200
- Base Width:** 2500
- Base Thickness:** 1800 x 1200
- Top Surface Height:** 1250
- Side Wall Height:** 1100
- Base Height:** 200
- Material:** 躯体コンクリート (Concrete Body)
- Reinforcement:** 再生クラッシャーラン RC-40 (Recycled Crusher Run RC-40)

数量計算書

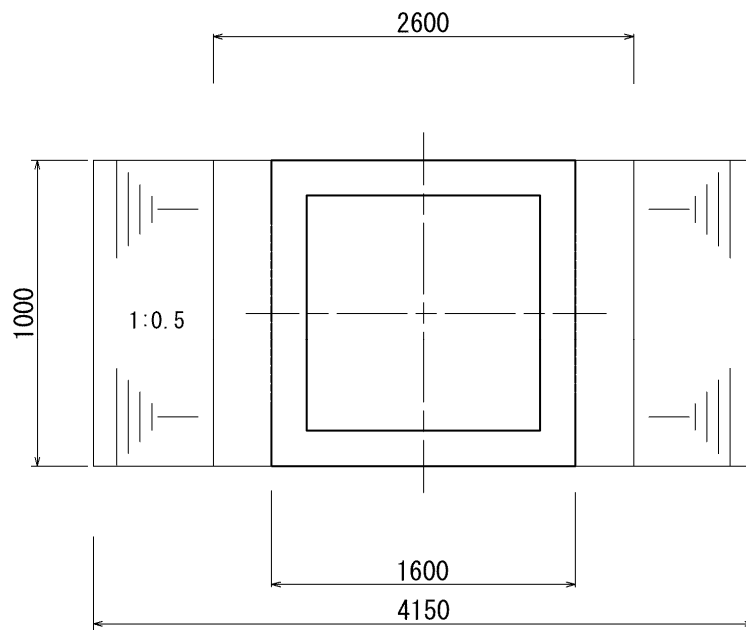
集水桝設置工(9) 1200×600×平均1200 (蓋なし) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=2			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.60 \times 1.00 \times 1.35 - 1.20 \times 0.60 \times 1.20$		
	$- (0.35^2 + 1.00^2 \times 2) \times 0.20$	m3	0.87
同上型枠	小型		
	$A = (1.60 + 1.00 + 1.20 + 0.60) \times 2 \times 1.35$		
	$- (0.35^2 + 1.00^2 \times 2) \times 2$	m2	7.6
基礎碎石	RC-40 t=20cm		
	$A = 1.80 \times 1.20$	m2	2.2
足掛金物	足掛金物M25-S幅153*Φ19mm $N = (1.2 - 0.5) / 0.3$	本	2
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.600 + 4.150) / 2 \times 1.550 \times 1.000$	m3	5.2
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 5.200 - (1.600 \times 1.350 \times 1.000 + 1.800 \times 0.200 \times 1.200)$	m3	2.6
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 5.20 - 2.60 / 0.9$	m3	2.3
基面整正	A=	m2	2.2

概 要 図

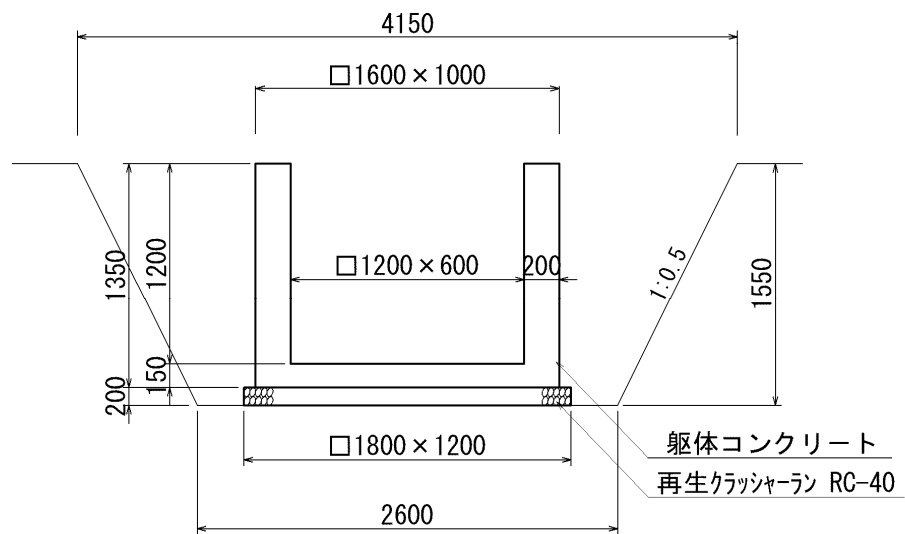
集水桝設置工(9)

1200×600×1200 (蓋なし)

平 面 図



断 面 図



数量計算書

集水桝設置工(10) 1400×600×平均1200 (蓋なし) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=3			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.80 \times 1.00 \times 1.35 - 1.40 \times 0.60 \times 1.20$		
	$- (0.35^2 + 1.20 \times 1.00 \times 2) \times 0.20$	m3	0.92
同上型枠	小型		
	$A = (1.80 + 1.0 + 1.40 + 0.6) \times 2 \times 1.35$		
	$- (0.35^2 + 1.20 \times 1.00 \times 2) \times 2$	m2	7.9
基礎碎石	RC-40 t=20cm		
	$A = 2.00 \times 1.20$	m2	2.4
足掛金物	足掛金物M25-S幅153*Φ19mm $N = (1.2 - 0.5) / 0.3$	本	2
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.800 + 4.350) / 2 \times 1.550 \times 1.000$	m3	5.5
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 5.500 - (1.800 \times 1.350 \times 1.000 + 2.000 \times 0.200 \times 1.200)$	m3	2.6
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 5.50 - 2.60 / 0.9$	m3	2.6
基面整正	A=	m2	2.4

1400×600×平均1200（蓋なし）

Technical drawing of a square foundation plan. The overall dimensions are 2800 mm by 1000 mm. The central square area has a side length of 1800 mm. The total width of the foundation is 4350 mm. The drawing includes a central square with a smaller square inside it, and a slope indicator of 1:0.5 on the left side.

Technical drawing of a concrete structure, likely a bridge or culvert, showing dimensions and materials.

Dimensions:

- Overall width: 4350
- Inner width: 1800 × 1000
- Inner width: 1400 × 600
- Inner width: 2000 × 1200
- Overall width: 2800
- Height (left side): 1350
- Height (left side): 1200
- Height (left side): 150
- Height (left side): 200
- Height (right side): 1550
- Slope: 1:0.5

Materials:

- 躯体コンクリート (Body Concrete)
- 再生クラッシャーラン RC-40 (Recycled Crusher Run RC-40)

数量計算書

集水桝設置工(11) 1400×1400×1200 (蓋なし) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N= 1			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.80 \times 1.80 \times 1.35 - 1.40 \times 1.40 \times 1.20$		
	$-1.0 \times 1.2 \times 2 \times 0.20$	m3	1.54
同上型枠	小型		
	$A = (1.80 + 1.40) \times 4 \times 1.35$		
	$-1.0 \times 1.2 \times 2 \times 2$	m2	12.5
基礎碎石	RC-40 t=20cm		
	$A = 2.00 \times 2.00$	m2	4.0
足掛金物	足掛金物M25-S幅153*Φ19mm $N = (1.2 - 0.5) / 0.3$	本	2
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.800 + 4.350) / 2 \times 1.550 \times 1.800$	m3	10.0
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 10.000 - (1.800 \times 1.350 \times 1.800 + 2.000 \times 0.200 \times 2.000)$	m3	4.8
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 10.00 - 4.80 / 0.9$	m3	4.7
基面整正	A=	m2	4.0

1400×1400×1200（蓋なし）

Technical drawing of a bridge structure showing dimensions and materials. The drawing includes the following dimensions and labels:

- Overall width: 4350
- Inner width: 1800 × 1800
- Inner width: 1400 × 1400
- Inner width: 2000 × 2000
- Overall width: 2800
- Height: 1350
- Height: 1200
- Height: 1550
- Height: 200
- Height: 150
- Slope: 1:0.5
- Material: 躯体コンクリート (Body Concrete)
- Material: 再生クワッシャーラン RC-40 (Recycled Crusher Run RC-40)

数量計算書

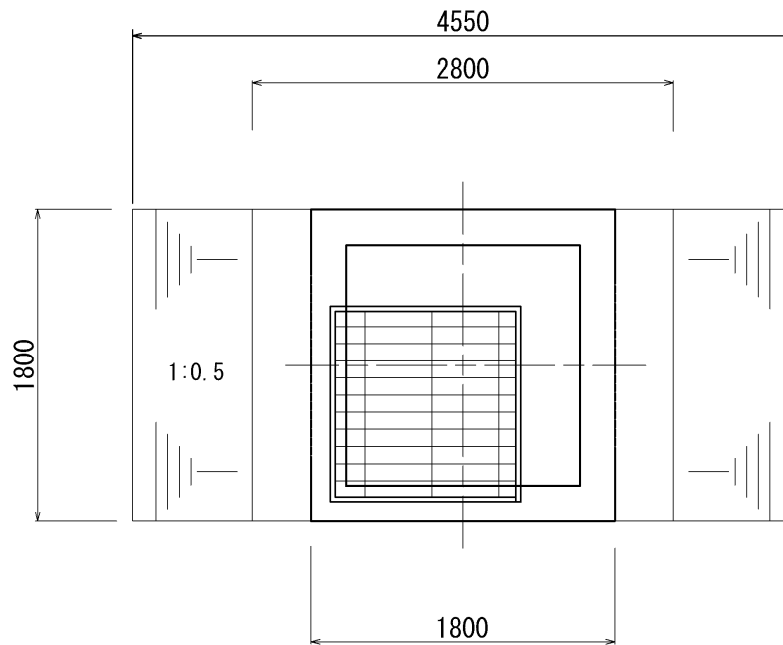
集水桝設置工(12) 1400×1400×1400 (グレーチング 蓋800*800開口) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=1			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.80 \times 1.80 \times 1.55 - 1.40 \times 1.40 \times 1.20 - 0.92^2 \times 0.071 - 0.8^2 \times 0.129$		
	$-1.0 \times 1.2 \times 2 \times 0.20$	m3	2.05
同上型枠	小型		
	$A = (1.80 + 1.40) \times 4 \times 1.55$		
	$-1.0 \times 1.2 \times 2 \times 2$	m2	15.0
基礎碎石	RC-40 t=20cm		
	$A = 2.00 \times 2.00$	m2	4.0
グレーチング桝蓋	$W = 88.7 \text{ kg}$ T-6 受枠890×900×65		
	N=1	組	1
足掛金物	足掛金物M25-S幅153*Φ19mm $N = (1.4 - 0.5) / 0.3$	本	3
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.800 + 4.550) / 2 \times 1.750 \times 1.800$	m3	11.6
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 11.580 - (1.800 \times 1.550 \times 1.800 + 2.000 \times 0.200 \times 2.000)$	m3	5.8
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 11.58 - 5.80 / 0.9$	m3	5.1
基面整正	A=	m2	4.0

概 要 図

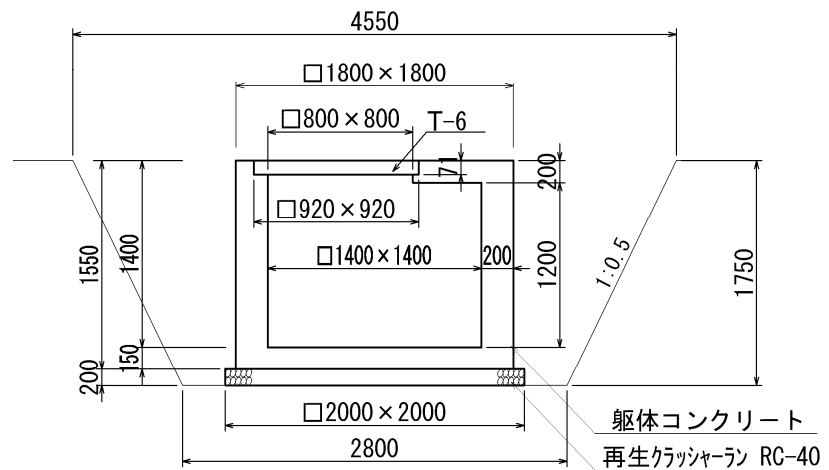
集水桝設置工(12)

1400×1400×1400 (グレーチング 蓋800*800開口)

平 面 図



断 面 図



数量調書

柵部土工

路線番号	1力所 (m3)	個所	計 (m3)
床掘工(小規模)			
1	1.2	2	2.4
2	1.4	12	16.8
3	2.3	4	9.2
4	3.0	2	6.0
5	4.7	4	18.8
6	9.3	5	46.5
7	14.1	1	14.1
8	4.7	2	9.4
9	5.2	2	10.4
10	5.5	3	16.5
11	10.0	1	10.0
12	11.6	1	11.6
合計	72.98		171.7

路線番号	1力所 (m3)	個所	計 (m3)
埋戻(小規模)			
1	0.6	2	1.2
2	0.7	12	8.4
3	1.4	4	5.6
4	1.8	2	3.6
5	2.7	4	10.8
6	5.6	5	28.0
7	7.3	1	7.3
8	2.4	2	4.8
9	2.6	2	5.2
10	2.6	3	7.8
11	4.8	1	4.8
12	5.8	1	5.8
合計	38.30		93.3

数 量 調 書

柵部土工

路線番号	1力所 (m3)	個所	計 (m3)
残土			
1	0.5	2	1.0
2	0.6	12	7.2
3	0.7	4	2.8
4	1.0	2	2.0
5	1.7	4	6.8
6	3.1	5	15.5
7	6.0	1	6.0
8	2.0	2	4.0
9	2.3	2	4.6
10	2.6	3	7.8
11	4.7	1	4.7
12	5.1	1	5.1
合計			67.5

路線番号	1力所 (m2)	個所	計 (m2)
基面整正			
1	1.0	2	2.0
2	1.0	12	12.0
3	1.2	4	4.8
4	1.4	2	2.8
5	2.0	4	8.0
6	2.3	5	11.5
7	3.8	1	3.8
8	2.2	2	4.4
9	2.2	2	4.4
10	2.4	3	7.2
11	4.0	1	4.0
12	4.0	1	4.0
合計			68.9

数量計算書

Φ150mm洗車場排水工 (1式 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
Φ150mm菅土工延長	高密度ポリエチレン管 (φ150 ^{ダブル構造}) L=	m	46.0
Φ150mm菅購入費	高密度ポリエチレン管 (φ150 ^{ダブル構造}) L=	m	44.3
作業土工	土工延長 L=46.00m		
床掘工	$V = 1/2 * (1.798 + 0.50) * 1.298 * 46.0$	m ³	68.6
碎石 C-40	$V = (1/2 * (0.888 + 0.50) * 0.388 - \pi / 4 * 0.188^2) * 46.0$	m ³	11.1
埋戻し	発生土 $V = 1/2 * (1.798 + 0.888) * 0.910 * 46.0$	m ³	56.2
残土 (場内処理)	$V = 68.6 - 56.22 \div 0.9$	m ³	6.1
マンホール工 (No2)			
組立マンホール設置工	h=3.0m以下、基礎碎石t=20cm、A=1.10m×1.10m=1.21m ² N=	箇所	1
底版	N=	箇所	1
1号く体ブロック	H=600 N=	個	1
1号斜壁	H=450 N=	個	1
組立式マンホール調整リング	H=100 N=	個	1
削孔費	Φ150mm N=	箇所	1
Φ600mm鋳鉄製マンホール蓋	t-25 N=	組	1
マンホール工 (No3)			
組立マンホール設置工	h=3.0m以下、基礎碎石t=20cm、A=1.10m×1.10m=1.21m ² N=	箇所	1
底版	N=	箇所	1
1号く体ブロック	H=600 N=	個	1
1号斜壁	H=600 N=	個	1
組立式マンホール調整リング	H=50 N=	個	1
削孔費	Φ150mm N=	箇所	1
Φ600mm鋳鉄製マンホール蓋	t-25 N=	組	1

Φ150mm洗車場排水管延長調書

[illegible]

Φ150mm平均土被り調書

[illegible]

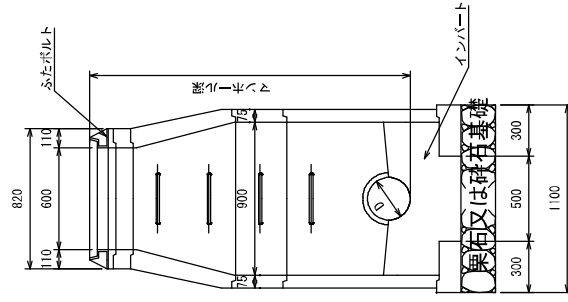
マンホール数量計算書

		①	②	③	④	⑤	⑥	
N0	深さ	深さ+0.17	鉄蓋	接合材(25～45mm)	調整リング	斜壁	管取付直壁	Σ②～⑥
2	1.17	1.34	0.12	0.069	0.10	0.45	0.60	1.34
3	1.27	1.44	0.12	0.065	0.05	0.60	0.60	1.44
計			2組	2個	h=0.10m、1個 h=0.05m、1個	h=0.45m1個 h=0.6m1個	2個	

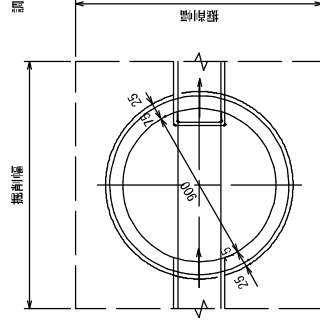
第I期／内径900mm組立マンホール一般図

 $S=1:30$

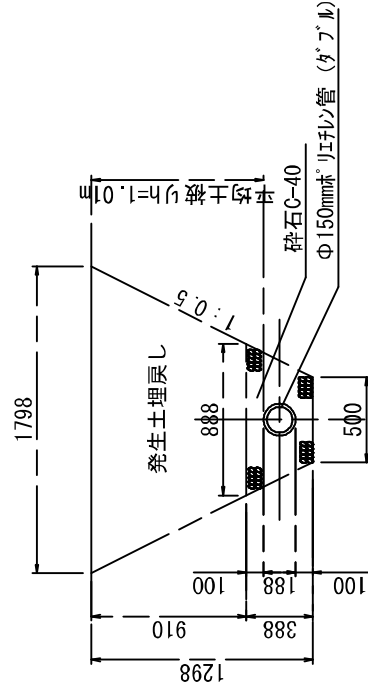
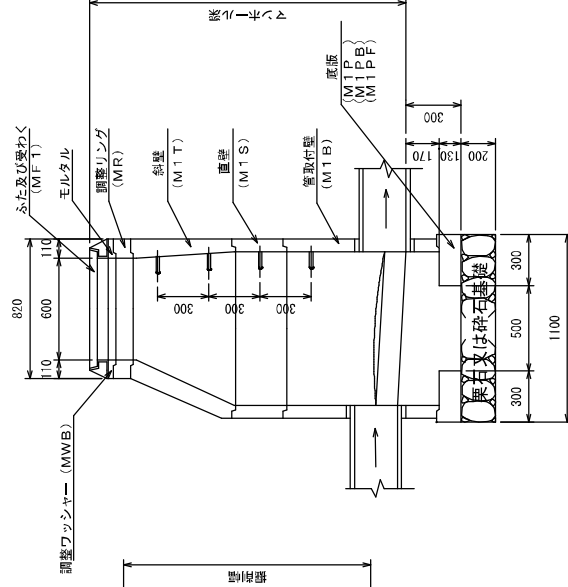
断面図



圖面

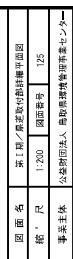


圖面縱斷



図面名	第1期/内径300mm組立モデル-1-線図		
縮尺	1:30	図面番号	124
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境管理事業センター		

歩車道境界ブロック(セミフラット)



数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

第 I 期／数量計算書

(04. 浸出水集排水工)

数量集計表【浸出水集排水工①】

工 種	種 別	細 目	規 格	単位	数 量		摘 要
					設計	契約	
管敷設工							
	Φ1000敷設工	内圧用高耐圧ポリアセチレンリブ管		m	16.98	17.0	幹線(無孔管, 溝型基礎)
	Φ800敷設工	内圧用高耐圧ポリアセチレンリブ管		m	22.33	22	幹線(無孔管, 溝型基礎)
	Φ1500敷設工	高耐圧ポリアセチレンリブ管	Φ1.0mさや管 材料費のみ	m	1.35		幹線(有孔管, 突出型基礎)
	Φ800敷設工	高耐圧ポリアセチレンリブ管		m	102.51	103	幹線(有孔管, 突出型基礎)
	Φ600敷設工	高耐圧ポリアセチレンリブ管		m	29.17	29	枝線(有孔管, 突出型基礎)
	Φ500敷設工	高耐圧ポリアセチレンリブ管		m	38.90	39	枝線(有孔管, 突出型基礎)
	Φ450敷設工	高耐圧ポリアセチレンリブ管		m	42.63	43	枝線(有孔管, 突出型基礎)
	Φ350敷設工	高耐圧ポリアセチレンリブ管		m	9.90	10	枝線(有孔管, 突出型基礎)
	Φ300敷設工	高耐圧ポリアセチレンリブ管		m	24.05	24	枝線(有孔管, 突出型基礎)
	Φ200敷設工	高密度ポリエチレン管		m	263.00	263	有孔管 (法面部)
	底部ガス抜き施設	(高密度ポリエチレン管) 堅型集排水管	Φ200、ふとん管	箇所	6	6	
	小段部ガス抜き施設	(高密度ポリエチレン管) 堅型集排水管	Φ200, 150、ふとん管	箇所	3	3	
	管材調書 (管材購入費)			式	1	1	
浸出水集水ピット築造工							
	浸出水集水ピット築造工	(上) 5.5×14.7×9.8 (下) 5.9×15.1×9.8		箇所	1	1	
	【内訳】						
		躯体コンクリート	24-12-20	m3	522.2		
		同上型枠	鉄筋	m2	798.1		
		後打ちコンクリート	18-8-40	m3	3.1		
		同上型枠	無筋	m2	4.6		
		円形用型枠	φ750	m2	5.0		
		均しコンクリート	18-8-20	m3	9.3		
		同上均しコン型枠	無筋	m2	4.3		
		基礎砕石	RC-40 t=25cm	m2	93.3		
		鉄筋工	D13	t	0.66		
		鉄筋工	D16～25	t	34.29		
		鉄筋工	D29～D32	t	30.49		
		支保工		空m3	304.3		
		足場工		掛m2	497.8		
		マンホール蓋	FRP製φ750用	組	3		
		マンホール蓋	FRP製600×720用	組	2		
		グレーチング蓋	FRP製1800×720用	組	1		
		グレーチング蓋	FRP製1520×1520用	組	1		
		梯子階段	W=400 (5箇所)	式	1		

数量集計表【浸出水集排水工②】

[illegible]

①内圧用ガラス繊維強化ポリエチレン管：HSPE

内圧用高耐圧管 Φ1000（無孔管, 溝型基礎）敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
1	1.0	両フランジ管	1.700	
2	1.0	可とう管	0.650	
3	1.0	90° 曲管	1.921	
			0.870	
			0.870	
			0.962	
4	1.0	T字分岐管	1.650	分岐管長1.55
			1.550	
5	1.0	板付き, 調整管	2.570	
6	1.0-0.8	異径管	2.540	
75	1.0	両フランジ管	1.700	
計			16.983	

内圧用高耐圧管 Φ800（無孔管, 溝型基礎）敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
37	1.0-0.8	異径管	2.540	
38	0.8	7° 曲管	1.160	
			1.000	
39	0.8	直管	5.000	
40	0.8	直管	3.000	
41	0.8	調整管	2.869	
42	0.8	82° 曲管, 板付き管	1.224	
			0.870	
			0.870	
			1.500	
43	0.8	直管	2.300	
計			22.333	

②高耐圧ポリエチレン管

高耐圧管 Φ1500敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
76	1.5	Φ1.0m用さや管	1.350	
合計			1.350	

高耐圧管 Φ800（有孔管, 突出型基礎）敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
7	0.8	20° 曲管	2.292	
			1.000	
8	0.8	直管	1.170	
9	0.8*2-0.5	分岐管60°	0.700	分岐管長1.5
			1.300	
10	0.8	直管	5.000	
11	0.8	〃	4.550	
12	0.8*2-0.3	分岐管60°	0.700	分岐管長1.5
			1.300	
13	0.8	直管	5.000	
14	0.8	直管	4.550	
15	0.8*2-0.5	分岐管60°	0.700	分岐管長1.5
			1.300	
16	0.8	直管	5.000	
17	0.8	直管	5.000	
18	0.8	直管	1.330	
19	0.8*2-0.35	分岐管60°	0.700	分岐管長1.5
			1.300	
20	0.8	直管	5.000	
21	0.8	直管	5.000	
22	0.8	直管	2.240	
小計			55.132	

高耐圧管 Φ800 (有孔管, 突出型基礎) 敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
43	0.8	調整管	1.100	
44	0.8	38° 曲管	1.000	
			1.240	
45	0.8*2-0.6	分岐管44°	0.700	分岐管長1.5
			1.300	
46	0.8	直管	3.950	
47	0.8*2-0.45	分岐管46°	0.700	分岐管長1.5
			1.300	
48, 49, 50	0.8	直管	15.000	
51	0.8	直管	4.260	
52	0.8*2-0.45	分岐管44°	0.700	分岐管長1.5
			1.300	
53	0.8	直管	3.930	
54	0.8*2-0.3	分岐管46°	0.700	分岐管長1.5
			1.300	
55	0.8	直管	5.000	
56	0.8	直管	3.900	
小計			47.380	
合計			102.512	

高耐圧管 Φ600 (有孔管, 突出型基礎) 敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
57~61	0.6	直管	25.000	
62	0.6	直管	4.170	
計			29.170	

高耐圧管 Φ500 (有孔管, 突出型基礎) 敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
23~26	0.5	直管	20.000	
27, 28	0.5	直管	5.700	
32, 33	0.5	直管	10.000	
34	0.5	直管	3.200	
計			38.900	

高耐圧管 Φ450 (有孔管, 突出型基礎) 敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
63~68	0.45	直管	30.000	
69	0.45	直管	4.900	
70	0.45	直管	5.000	
71	0.45	直管	2.730	
計			42.630	

高耐圧管 Φ350 (有孔管, 突出型基礎) 敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
35	0.35	直管	5.000	
36	0.35	直管	4.900	
計			9.900	

高耐圧管 Φ300 (有孔管, 突出型基礎) 敷設工				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
29, 30	0.3	直管	10.000	
31	0.3	直管	2.350	
72, 73	0.3	直管	10.000	
74	0.3	直管	1.700	
計			24.050	

数 量 調 査

浸出水集排水管（枝線）

[illegible]

数 量 調 査

豎型集排水管（底部）

豎型集排水管（小段部）

[illegible]

第1期浸出水管 管材調書

E: EF継手
F: フランジ
C: カット
G: ゴム輪継手

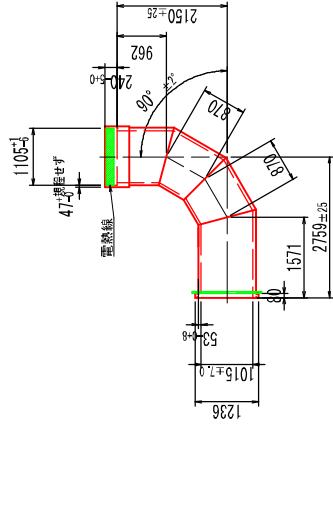
【管材】

管No.	口径	管種	種別	θ (°)	受差し形状		有効長(mm)					数量 (本)	延長 (m)	フランジ			スタブエンド		備考	
					受口	差口	L	L1	L2	L3	L4			L5	呼び径	規格	材質	外径		幅
1	1000	2種管	直管	-	F	F	1700						1	1.70	1100A	7.5k	SUS304	1236	80	
2	1000		可とう管	-	F	F	650						1	0.65	1100A	7.5k	SUS304			
3	1000	2種管	曲管	90	E	F	4623	1921	870	870	962		1	4.62	1100A	7.5k	SUS304	1236	80	
4	1000	2種管	分岐管	90	E	E	3200	1650	1550	1550			1	3.20						φ1000
5	1000	2種管	直管	-	E	E	2570						1	2.57						板付き管
6	1000	2種管	異形管	-	E	E	2540	880	500	500	660		1	2.54						φ1000×800
7	800	2種管	曲管	20	G	E	3292	2292	1000				1	3.29						受口ゴム輪
8	800	R60	直管	-	G	G	1170						1	1.17						有孔
9	800	F60	分岐管	60	G	G	2000	700	1300	1500			1	2.00						枝管φ500
10	800	R60	直管	-	G	G	5000						1	5.00						有孔
11	800	R60	直管	-	G	G	4550						1	4.55						有孔
12	800	F60	分岐管	60	G	G	2000	700	1300	1500			1	2.00						枝管φ300
13	800	R60	直管	-	G	G	5000						1	5.00						有孔
14	800	R60	直管	-	G	G	4550						1	4.55						有孔
15	800	F60	分岐管	60	G	G	2000	700	1300	1500			1	2.00						枝管φ500
16 ~ 17	800	R60	直管	-	G	G	5000						2	10.00						有孔
18	800	R60	直管	-	G	G	1330						1	1.33						有孔
19	800	F60	分岐管	60	G	G	2000	700	1300	1500			1	2.00						枝管φ350
20 ~ 21	800	R60	直管	-	G	G	5000						2	10.00						有孔
22	800	R60	直管	-	G	G	2240						1	2.24						有孔
23 ~ 26	500	R60	直管	-	G	G	5000						4	20.00						φ500枝線有孔
27 ~ 28	500	R60	直管	-	G	G	2850						2	5.70						φ500枝線有孔
29 ~ 30	300	R60	直管	-	G	G	5000						2	10.00						φ300枝線有孔
31	300	R60	直管	-	G	G	2350						1	2.35						φ300枝線有孔
32 ~ 33	500	R60	直管	-	G	G	5000						2	10.00						φ500枝線有孔
34	500	R60	直管	-	G	G	3200						1	3.20						φ500枝線有孔
35	350	R60	直管	-	G	G	5000						1	5.00						φ350枝線有孔
36	350	R60	直管	-	G	G	4900						1	4.90						φ350枝線有孔
37	800~1000	2種管	異形管	-	E	E	2540	880	500	500	660		1	2.54						φ1000×800
38	800	2種管	曲管	7	E	E	2160	1160	1000				1	2.16						
39	800	2種管	直管	-	E	E	5000						1	5.00						
40	800	2種管	直管	-	E	E	3000						1	3.00						
41	800	2種管	調整管	-	E	E	2869						1	2.87						差口長さ650
42	800	2種管	曲管	82	E	E	4464	1224	870	870	1500		1	4.46						板付き管
43	800	2種管	直管	-	G	E	2300						1	2.30						受口ゴム輪
43	800	R60	調整管	-	G	G	1100						1	1.10						
44	800	F60	曲管	38	G	G	2240	1000	1240				1	2.24						
45	800	F60	分岐管	44	G	G	2000	700	1300	1500			1	2.00						枝管φ600
46	800	R60	直管	-	G	G	3950						1	3.95						有孔
47	800	F60	分岐管	46	G	G	2000	700	1300	1500			1	2.00						枝管φ450
48 ~ 50	800	R60	直管	-	G	G	5000						3	15.00						有孔
51	800	R60	直管	-	G	G	4260						1	4.26						有孔
52	800	F60	分岐管	44	G	G	2000	700	1300	1500			1	2.00						枝管φ450
53	800	R60	直管	-	G	G	3930						1	3.93						有孔
54	800	F60	分岐管	46	G	G	2000	700	1300	1500			1	2.00						枝管φ300
55	800	R60	直管	-	G	G	5000						1	5.00						有孔
56	800	R60	直管	-	G	G	3900						1	3.90						有孔
57 ~ 61	600	R60	直管	-	G	G	5000						5	25.00						φ600枝線有孔
62	600	R60	直管	-	G	G	4170						1	4.17						φ600枝線有孔
63 ~ 68	450	R60	直管	-	G	G	5000						6	30.00						φ450枝線有孔
69	450	R60	直管	-	G	G	4900						1	4.90						φ450枝線有孔
70	450	R60	直管	-	G	G	5000						1	5.00						φ450枝線有孔
71	450	R60	直管	-	G	G	2730						1	2.73						φ450枝線有孔
72 ~ 73	300	R60	直管	-	G	G	5000						2	10.00						φ300枝線有孔
74	300	R60	直管	-	G	G	1700						1	1.70						φ300枝線有孔
75	1000	2種管	直管	-	F	F	1700						1	1.70	1100A	7.5k	SUS304	1236	80	第二期先行施工分
76	1500	F90	直管	-	C	C	1350						1	1.35						φ1000用さや管
													77	286.478						フランジ管にボルト・ナット・パッキン含まず

第Ⅰ期／浸出水管（内・外圧）高耐圧ポリエチレン管加工部詳細図（1/2）（参考図）

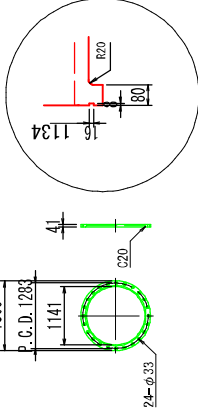
S=1:100

(3) 内圧管Φ1000曲管90°（1.5種）

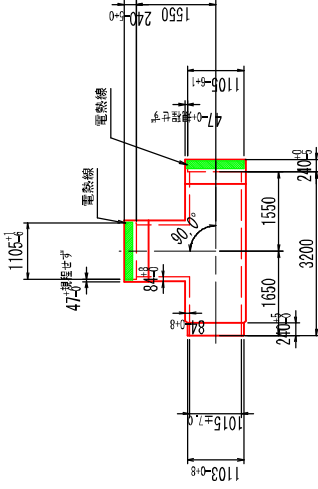


フランジ詳細図

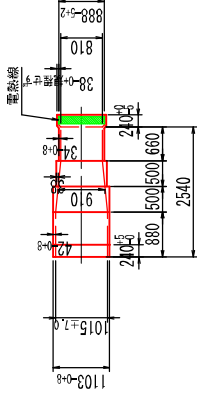
スタフエント詳細図



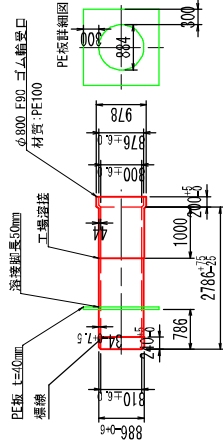
(4) 内圧管Φ1000-1000分岐管90°（1.5種）



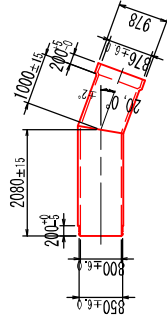
(5, 37) 内圧管Φ1000×800異形管（1.5種）



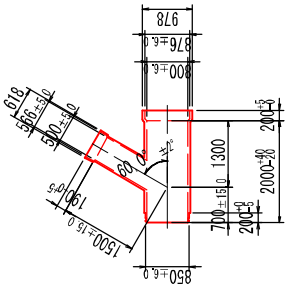
(6) 内圧管Φ800板付直管（1.5種）



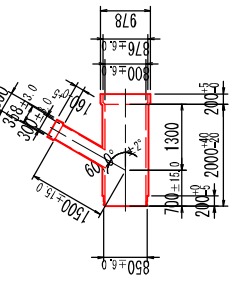
(7) 外圧管Φ800曲管20°（F90）



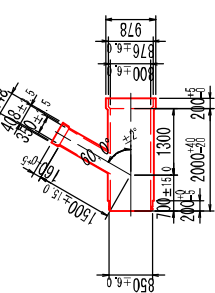
(9, 15) 外圧管Φ800-500分岐管60°（F90）



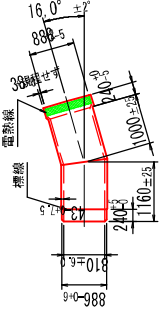
(12) 外圧管Φ800-300分岐管60°（F90）



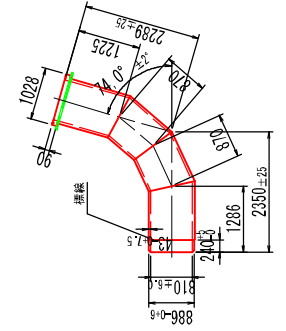
(19) 外圧管Φ800-350分岐管60°（F90）



(38) 内圧管Φ800曲管16°（1.5種）

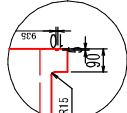


(42) 内圧管Φ800曲管74°（1.5種）



フランジ詳細図

スタフエント詳細図



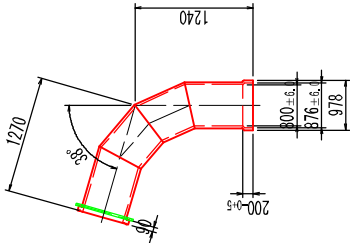
（ ）内数値は、数量調査の管N0.を表す

図面名	第Ⅰ期／浸出水管（内・外圧）高耐圧ポリエチレン管加工部詳細図（1/2）（参考図）
番	尺
1100	図面番号
193	事業主体
193	数量調査事業センター

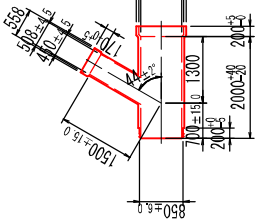
第Ⅰ期／浸出水管(内・外圧)高耐圧ポリエチレン管加工部詳細図(2/2)(参考図)

S=1:100

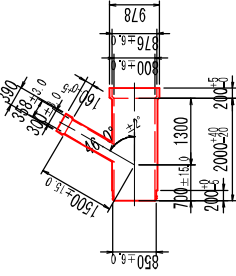
(44) 外圧管Φ800曲管38° (F90)



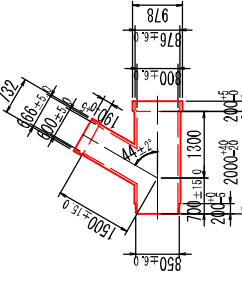
(53) 外圧管Φ800-450分岐管44° (F90)



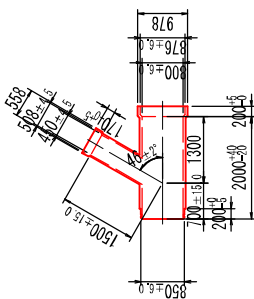
(55) 外圧管Φ800-300分岐管46° (F90)



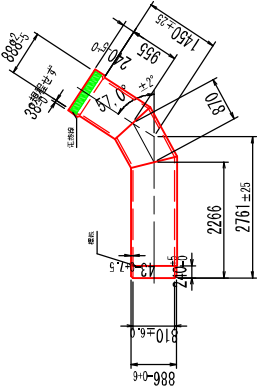
(45) 外圧管Φ800-600分岐管44° (F90)



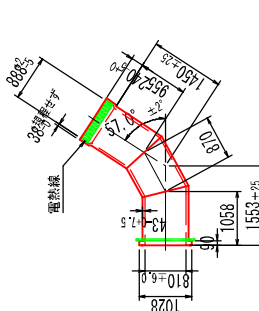
(47) 外圧管Φ800-450分岐管46° (F90)



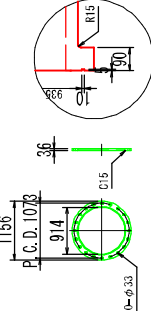
(78) 内圧管Φ800曲管57° (1.5種)



(77) 内圧管Φ800曲管57° (1.5種)



スタフエント詳細図



() 内数値は、数量調書の管NO.を表す

図面名	第Ⅰ期 浸出水管(内・外圧)高耐圧ポリエチレン管加工部詳細図(2/2)(参考図)
縮尺	1:100
原図番号	184
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境衛生センター

数量計算書

浸出水集排水管敷設工事			10m当り	
項 目	算 式	単位	数 量	
内圧用高耐圧ポリエチレン管 φ1000	(無孔管)			
砕石C-40	$V = \frac{\pi \times 1000^2}{4} \times 10.0$	m ³	37.0	
敷設工	$L = \frac{10.0}{5.0}$	m	10.0	
内圧用高耐圧ポリエチレン管 φ800	(無孔管)			
砕石C-40	$V = \frac{\pi \times 800^2}{4} \times 10.0$	m ³	25.0	
敷設工	$L = \frac{10.0}{5.0}$	m	10.0	
高耐圧ポリエチレンリブ管 φ800	(有孔管)			
割栗石 (φ50~150mm)	$V = \frac{\pi \times 800^2}{4} \times 10.0$	m ³	13.0	
単粒砕石 (φ20~30mm)	$V = \frac{\pi \times 800^2}{4} \times 10.0$	m ³	24.0	
敷設工	$L = \frac{10.0}{5.0}$	m	10.0	
保護土 (セメント安定処理土)	$A = 7.3 \times 10.0$ $V = 2.6 \times 10.0$	$L = 7.3m \text{ (CAD測定による)}$ m ² m ³	73.0 26.0	
高耐圧ポリエチレンリブ管 φ600	(有孔管)			
割栗石 (φ50~150mm)	$V = \frac{\pi \times 600^2}{4} \times 10.0$	m ³	10.0	
単粒砕石 (φ20~30mm)	$V = \frac{\pi \times 600^2}{4} \times 10.0$	m ³	13.0	
敷設工	$L = \frac{10.0}{5.0}$	m	10.0	
保護土 (セメント安定処理土)	$A = 6.50 \times 10.0$ $V = 2.4 \times 10.0$	$L = 6.5m \text{ (CAD測定による)}$ m ² m ³	65.0 24.0	
高耐圧ポリエチレンリブ管 φ500	(有孔管)			
割栗石 (φ50~150mm)	$V = \frac{\pi \times 500^2}{4} \times 10.0$	m ³	9.0	
単粒砕石 (φ20~30mm)	$V = \frac{\pi \times 500^2}{4} \times 10.0$	m ³	9.0	
敷設工	$L = \frac{10.0}{5.0}$	m	10.0	
保護土 (セメント安定処理土)	$A = 5.6 \times 10.0$ $V = 2.1 \times 10.0$	$L = 5.6m \text{ (CAD測定による)}$ m ² m ³	56.0 21.0	

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

第Ⅰ期

<div> <div> <div>浸出水集水ピット築造工</div> <div> <div>外寸法</div> <div> $\frac{5.50 \times 14.70}{5.90 \times 15.10} \times 9.80$ </div> </div> <div>(1.0箇所 当り)</div> </div> </div>			
項 目	算 式	単位	数 量
躯体コンクリート	24-12-20		
頂板	$V1 = (5.50 \times 14.70 - 0.75^2 \times \pi / 4 \times 3 - 0.60 \times 0.72 \times 2 - 1.80 \times 0.72 - 0.20^2 \times \pi / 4 \times 5 - 1.52^2 \times 2) \times 0.70 = 52.43$		
壁1	$V2 = (5.50 \times 14.70 - 3.50 \times 2.50 \times 2 - 3.50 \times 6.40) \times 4.14 - 1.164^2 \times \pi / 4 \times 1.00 \times 2 = 167.40$		
壁2	$V3 = 5.90 \times 15.10 \times 3.86 - (3.50 \times 2.50 \times 2 \times 3.86 + (3.50 + 2.50) \times 3.50 \times 3.50 - 0.50 \times 0.50 \times 0.4 \times (0.804^2 + 0.582^2 \times 2) \times \pi / 4 \times 1.20) = 201.49$		
底版	$V4 = 5.90 \times 15.10 \times 1.10 = 98.00$		
ハンチ	$V5 = 0.20^2 \times 1/2 \times 8 \times 8.00 + 0.20^2 \times 1/2 \times 4 \times 7.64 = 1.89$		
管理用スラブ	$V6 = 0.40 \times 0.20 \times 1.50 = 0.12$		
バルブ台座	$V7 = 1.90 \times 1.20 \times 0.30 + 0.60 \times 0.30 \times 1.2 - 0.20^2 / 2 \times 0.30 = 0.89$		
	合計	m3	522.2
同上型枠	鉄筋構造物		
頂板	$A1 = \{ (5.50 + 14.70) \times 2 + (0.60 + 0.72) \times 2 \times 2 + (1.80 + 0.70) \times 2 + 1.52 \times 4 \} \times 0.70 + 3.50 \times (2.50 \times 2 + 6.40) - 0.20^2 / 2 \times 12 - (0.75^2 \times \pi / 4 \times 3 + 0.60 \times 0.72 \times 2 + 1.80 \times 0.72 + 1.52^2 \times 2) = 73.60$		
壁1	$A2 = (5.50 + 14.70) \times 2 \times 4.14 + \{ (3.50 + 2.50) \times 4 + (6.40 + 3.50) \times 2 - 0.20 \times 12 \times 2 \} \times 4.14 - 1.164^2 \times \pi / 4 \times 4 = 324.46$		
壁2	$A3 = (5.90 + 15.10) \times 2 \times 3.86 + \{ (3.50 + 2.50) \times 4 - 0.20 \times 8 \times 2 \} \times 3.86 + \{ (3.50 + 3.50) \times 2 + (2.50 + 3.50) \times 2 - 0.20 \times 4 \times 2 \} \times 3.50 - (1.164^2 \times 2 + 0.804^2 + 0.582^2 \times 2) \times \pi / 4 \times 2 + 0.40 \times 0.50 \times 2 = 321.86$		
底版	$A4 = (5.90 + 15.10) \times 2 \times 1.10 = 46.20$		
ハンチ	$A5 = 0.20 \times 1.414 \times (8 \times 8.00 + 4 \times 7.64) = 26.74$		
管理用スラブ	$A6 = 1.50 \times 0.40 + (1.50 + 0.40) \times 0.20 = 0.98$		
バルブ台座	$A7 = 1.90 \times 1.20 + (1.90 + 1.20) \times 0.30 + (0.30 \times 2 + 1.20) \times 0.60 = 4.29$		

数量計算書

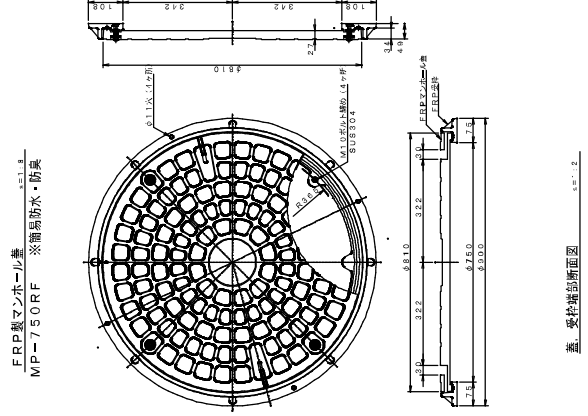
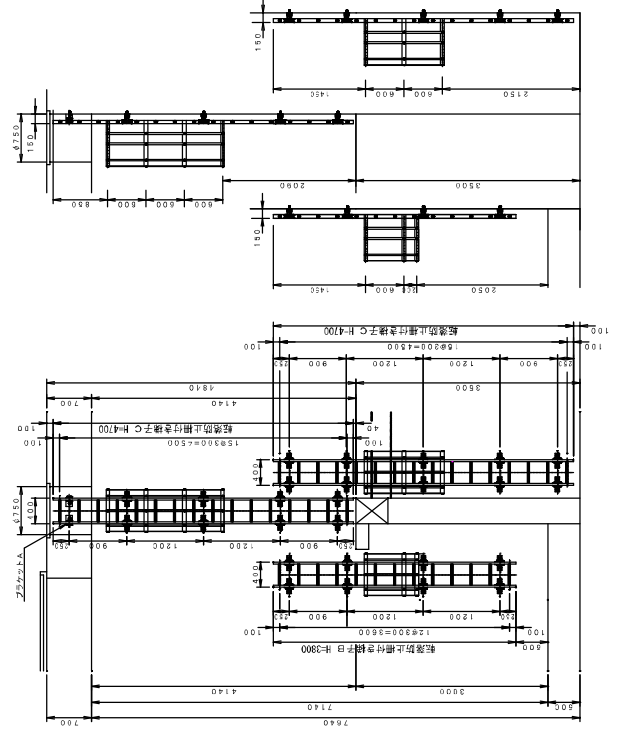
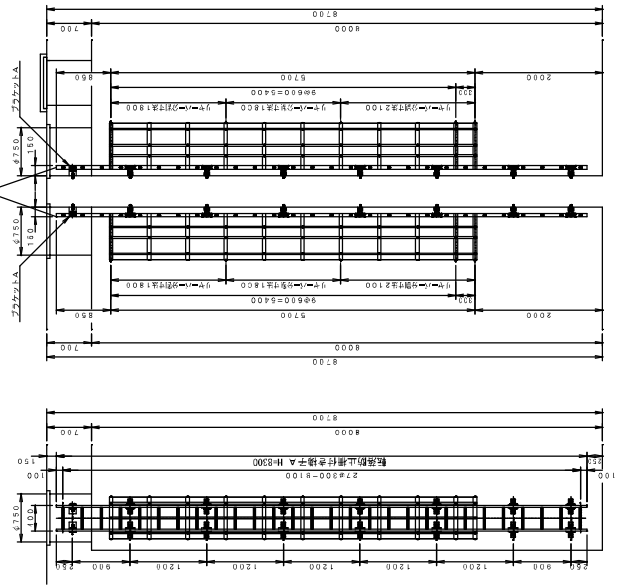
浸出水集水ピット設置工 外寸法 $\frac{5.00 \times 14.70}{5.90 \times 15.10} \times 9.80$ (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
	躯体型枠合計	m2	798.1
後打ちコンクリート	18-8-40		
床ステージ	$V1 = 0.50 \times 0.50 \times 3.50 - 0.20^2 / 2 \times 0.50 = 0.87$		
泥溜め調整	$V2 = (1.25 + 2.25) \times 1/2 \times 0.50 \times 2.5 - 0.20^2 / 2 \times 0.50 = 2.18$		
	合計	m3	3.1
同上型枠	無筋構造物		
床ステージ	$A1 = 0.50 \times 3.50 = 1.75$		
泥溜め調整	$A2 = 1.118 \times 2.50 = 2.80$		
	合計	m2	4.6
円形型枠	(マンホール口用) $A = 0.75 \times \pi \times 3 \times 0.70$	m2	5.0
均しコンクリート	18-8-20 $V = 6.10 \times 15.30 \times 0.10$	m3	9.3
同上均し型枠	$A = (6.10 + 15.30) \times 2 \times 0.10$	m2	4.3
基礎砕石	RC-40 t=25cm $V = 6.10 \times 15.30$	m2	93.3
鉄筋工 SD345	D32 W =	t	6.39
	D29 W =	t	24.10
	D25 W =	t	3.25
	D22 W =	t	13.25
	D19 W =	t	12.50
	D16 W =	t	5.28
	D13 W =	t	0.66
	計	t	65.44
支保工	添付図参照 $V = (3.50 \times 2.50 \times 2 - 0.20^2 \times 1/2 \times 8) \times 8.00 + (3.50 \times 6.40 - 0.20^2 \times 1/2 \times 4) \times 7.64$		
	-0.40 $\times 3.50 \times 3.50$	空m3	304.3
足場工	添付図参照 $A = (9.30 + 16.10) \times 2 \times 9.80$	掛m2	497.8
マンホール蓋 (φ750用)	FRP製 N= 3	組	3
マンホール蓋 (600*720用)	FRP製 N= 2	組	2

数量計算書

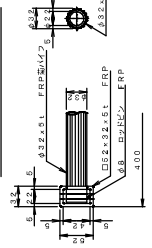
浸出水集水ピット設置工		外寸法 5.00×14.70 5.90×15.10 ×9.80		(1.0箇所 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量		
グレーチング蓋 (1800*720用)	FRP製 N= 1	組	1		
グレーチング蓋 (1520*1520用)	FRP製 N= 1	組	1		
梯子階段 W=400		式	1		
梯子設置高	H= 8.30*3+3.80+4.70+4.70	m	38.1		
防水塗装工		式	1		
頂板部	A1= 6.40*3.50-0.20 ² *1/2*4 = 22.32				
(開口控除)	1.80*0.72+0.60*0.72+0.75 ² *π/4+1.52 ² = -4.48				
	頂板部 計	m2	17.8		
壁上部	A1= {(6.40+3.50)*2+(0.20*1.414-0.20*2)*4}*4.14 = 80.03				
壁下部	A2= {(3.50+2.50+3.50)*2+(0.20*1.414-0.20*2)*4}				
	床スレージ [°] *3.50+0.50*3.50 = 66.61				
中間壁パ [°] ル [°] 台	A3= 3.50*3.50*2+0.40*3.50+1.20*1.90*2+				
	(0.40*0.50+0.40*1.50-0.50 ²)*2 = 31.56				
(控除分)	管 後打ちコン 床スレージ [°] 1.164 ² *π/4*2+(1.25+2.25)*1/2*0.5*2+0.5 ² *2				
	= -4.38				
	壁部 計	m2	173.8		
床部	A1= (3.50+2.50)*3.50-0.20 ² *1/2*4 = 20.92				
後打ちコン	A2= (1.118+1.25)*2.50 = 5.92				
床スレージ [°]	A3= 0.50*2*3.50 = 3.50				
	床部 計	m2	30.3		

第 I 期／浸出水集水ピット内梯子一般図（参考図） S=1.80

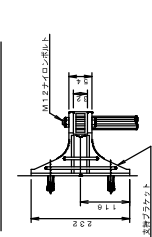
転落防止柵付き梯子 A H=5500 W=2500



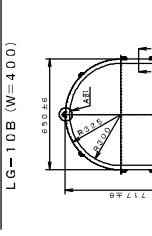
梯子部材詳細図



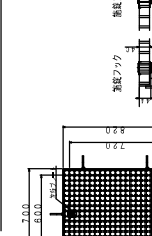
フラケット詳細図



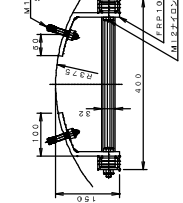
FRPハヤサークル
LG-10B (W=400)



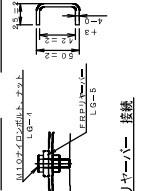
FRPグレーチング



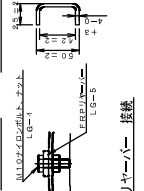
フラケットA詳細図



A部詳細図



B-B断面図



リバーバー接続

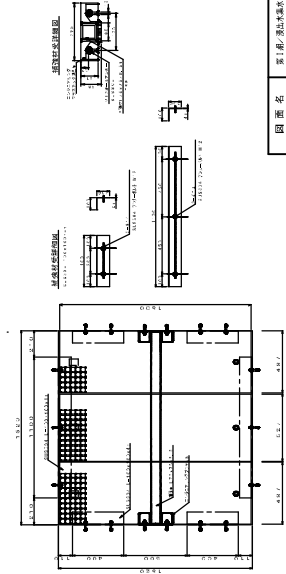
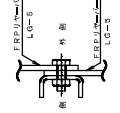
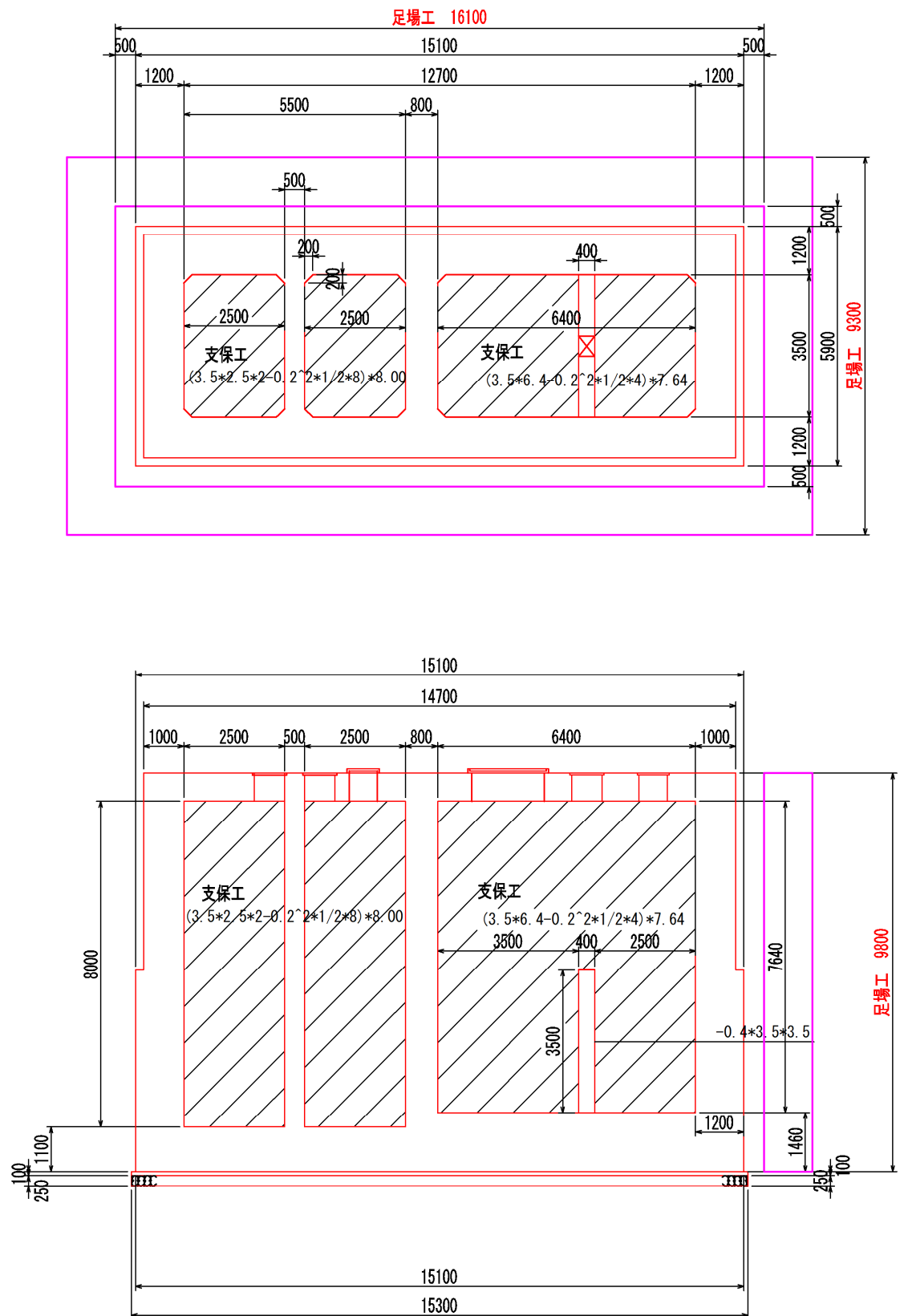


図 名	第 I 期 浸出水集水ピット内梯子一般図（参考図）
図 尺	1:80
図 号	180
製 図 者	公造設計部 土木設計課
製 図 日	2024.08.15

I 期ピット支保工、足場工図

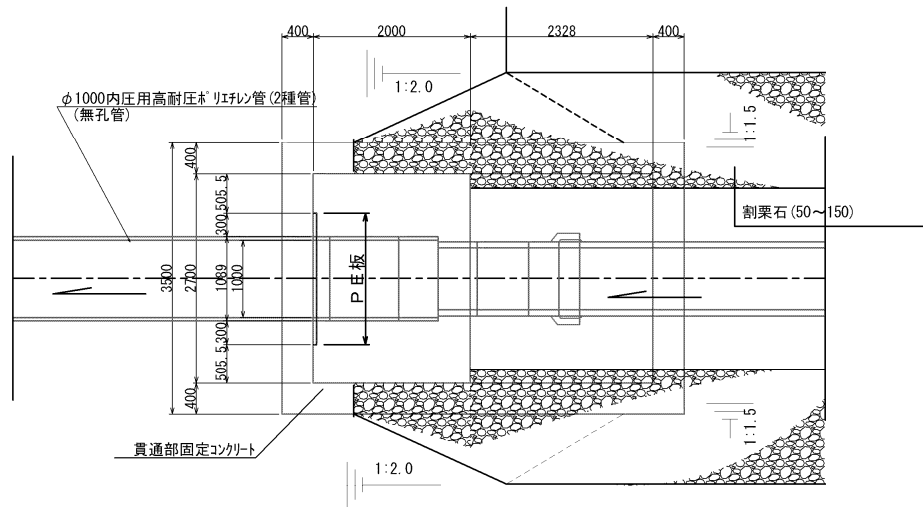


数量計算書

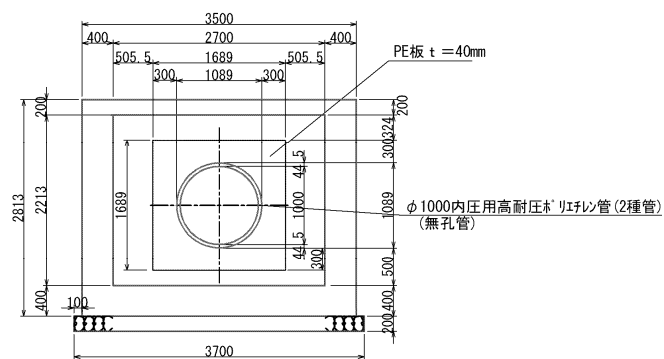
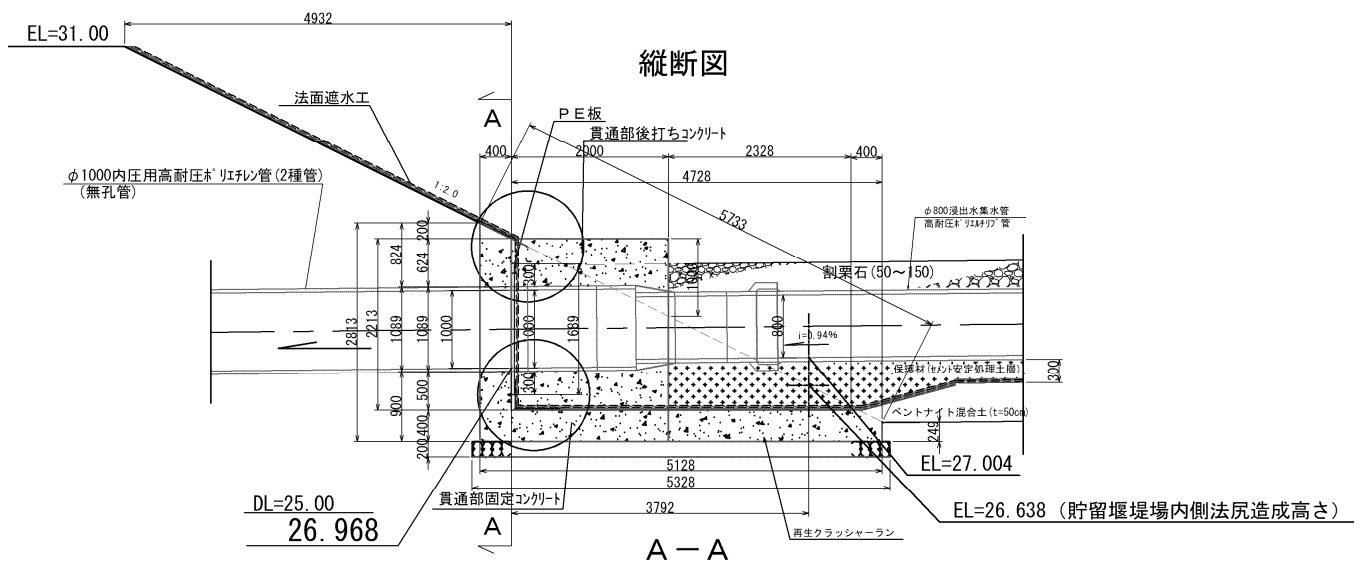
[illegible]

1-1区画シト貫通部

平面图



縦断面

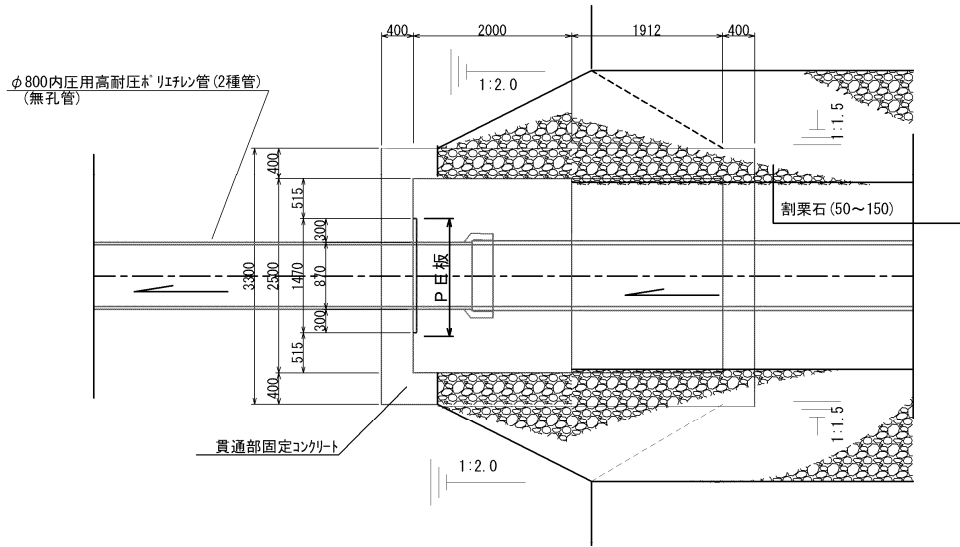


数量計算書

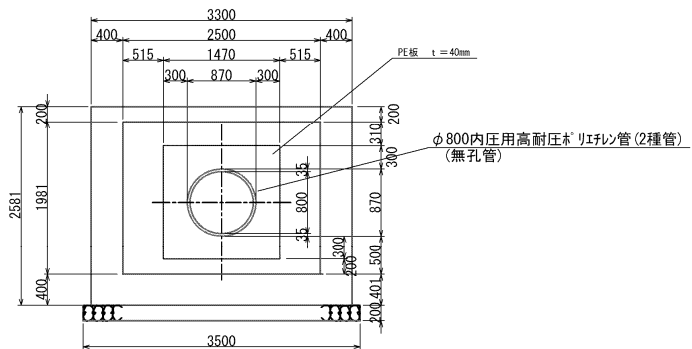
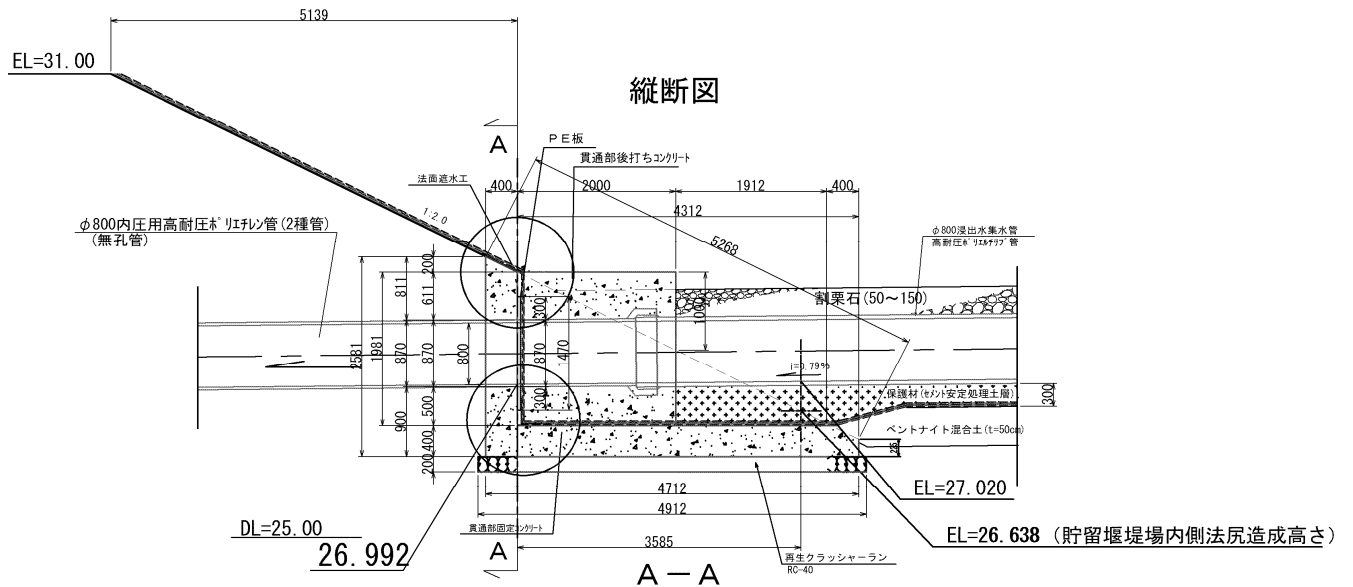
[illegible]

1-2区画シト貫通部

平面図



縦断図



第 I 期／数量計算書

(05. 地下水集排水工)

数 量 集 計 表【地下水集排水工①】

工 種	種 別	細 目	規 格	単位	数 量		摘要
					設計	契約	
地下水集排水工（溝形基礎）							
	Φ700敷設工	高耐圧ポ ^レ リエチレンリブ ^管		m	41.86	71	底部：幹線（無孔管）
	〃	高耐圧ポ ^レ リエチレンリブ ^管	土工なし	m	28.80		底部：幹線（無孔管）
	Φ500敷設工	高耐圧ポ ^レ リエチレンリブ ^管		m	6.70	8	底部：幹線（無孔管）
	〃	高耐圧ポ ^レ リエチレンリブ ^管	土工なし	m	1.70		底部：幹線（無孔管）
	Φ400敷設工	高耐圧ポ ^レ リエチレンリブ ^管		m	136.96	137	底部：幹線（無孔管）
	Φ250敷設工	高密度ポ ^レ リエチレン管		m	44.00	44	底部：幹線（有孔管）
	Φ200敷設工	高密度ポ ^レ リエチレン管		m	272.90	510	底部：枝線（有孔管）
	Φ200敷設工	高密度ポ ^レ リエチレン管		m	236.90		法面部：枝線（有孔管）
	Φ1350	高耐圧ポ ^レ リエチレンリブ ^管	材料のみ	m	1.35		さや管：幹線（無孔管）
	Φ1100	高耐圧ポ ^レ リエチレンリブ ^管	材料のみ	m	1.30		さや管：幹線（無孔管）
	作業土工	床掘	標準	m3	1,098.1	1,100	
		埋戻し	最大埋戻1m未満	m3	267.1	270	保護土
		埋戻し	幅1m以上4m未満	m3	26.7	30	保護土
		基面整正		m3	440.8	440	
		残土		m3	851.6		場内土砂運搬で計上
	管材購入費	管材調書より		式	1	1	
Φ700既設接続管防護基礎工				式	1	1	
	【内訳】 基礎工	埋戻しコンクリート	18-8-40	m3	19.6	19.6	
		基礎工	Rc40, t=20cm	m2	8.0	8.0	
	作業土工	床掘		m3	460.9	460.9	
		埋戻し	(幅1～4m)	m3	456.7	456.7	
		基面整正		m3	8.0	8.0	
		不足土	460.9-456.7/0.9	m3	46.6	46.6	沈砂池残土利用
工事中沈砂池築造工				式	1	1	
	【内訳】	布製型枠	t=10cm（最大厚）	m2	146.6	146.6	

数量集計表【地下水集排水工②】

[illegible]

I 期 地下水 高耐圧ホリシリンダ管（土工有り）

高耐圧管 Φ700（無孔管, 溝型基礎）布設工				
管割り番号	口径(m)	管材名称	延長(m)	適用
図面175参照				
1	0.7	フランジ付直管	1.500	
2	0.7	可とう管	0.650	
3	0.7	フランジ付59°曲管	1.950	
4	0.7	直管	1.930	
5	0.7	直管	15.000	5m×3本
小計			21.030	

高耐圧管 Φ700（無孔管, 溝型基礎）布設工				
図面146参照				
管割り番号	口径(m)	管材名称	延長(m)	適用
6	0.7-0.7	T字分岐管	2.000	管長1.0-1.0-1.3(分岐)
7	0.7	直管	1.100	
8	0.7	直管	10.000	5m×2本
14	0.7	直管	2.730	第Ⅱ期先行分
15	0.7	端部フランジ止め	5.000	Φ700フランジ N=1個
小計			20.830	
合計			41.860	

高耐圧管 Φ500（無孔管, 溝型基礎）布設工				
図面175参照				
管割り番号	口径(m)	管材名称	延長(m)	適用
17	0.5	両フランジ短管	1.700	
18	0.5	可とう管	0.600	
19	0.5-0.5-0.4	T字分岐管	1.900	管長1.0-0.5-1.0(分岐)
20	0.5	62°曲管	1.000	
21	0.5-0.4	異形管	1.500	
計			6.700	

I 期 地下水 高耐圧ホリェシリフ管（土工有り）

高耐圧管 Φ400（有孔管, 溝形基礎）布設工				
図面175参照				
管割り番号	口径 (m)	管材名称	延長 (m)	適 用
22	0.4	68° 曲管	1.500	
23~25	0.4	直管	15.000	5m×3本
26	0.4	直管	2.080	
27	0.4	68° 曲管	1.000	
28	0.4*2-0.2	分岐管60°	0.500	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
小計1			20.080	
28	0.4*2-0.2	分岐管60°	1.000	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
29	0.4*2-0.2	分岐管60°	2.000	管長1.0-1.0-1.0(分岐)
30	0.4	直管	10.000	5m×2本
31	0.4	直管	1.420	
32	0.4*2-0.2	分岐管60°	1.500	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
33	0.4	直管	2.900	
34	0.4*2-0.2	分岐管60°	1.500	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
35	0.4	直管	5.000	
36	0.4	直管	4.030	
37	0.4*2-0.2	分岐管60°	1.500	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
38, 39	0.4	直管	10.000	5m×2本
40	0.4	直管	4.400	
小計2			45.250	
41, 42	0.4	直管	10.000	5m×2本
43	0.4	直管	2.990	
44	0.4	8°, 45° 分岐曲管	0.500	
小計3			13.490	
44	0.4-0.25	8°, 45° 分岐曲管	1.500	管長0.5*2-1.0*2(分岐)
45, 46	0.4	直管	10.000	5m×2本
47	0.4	直管	2.130	
48	0.4	53° 曲管	1.000	
49	0.4*2-0.2	分岐管60°	1.500	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
50	0.4	直管	5.000	
51	0.4	直管	3.330	
52	0.4*2-0.25	分岐管60°	1.500	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
53	0.4	直管	5.000	
54	0.4	直管	3.400	
55	0.4*2-0.2	分岐管60°	1.500	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
56	0.4	直管	5.000	
57	0.4	直管	3.480	
58	0.4*2-0.25	分岐管60°	1.500	管長0.5-1.0-1.0(分岐)
59, 60	0.4	直管	10.000	5m×2本
61	0.4	直管	2.300	
小計4			58.140	
合計			136.960	

I 期 地下水 高耐圧ホリゾンタル管（土工無し）

高耐圧管 Φ1350, 1100（無孔管）布設工				
管割り番号	口径(m)	管材名称	延長(m)	適用
2-1	1.35	直管	1.350	Φ700用さや管
18-1	1.10	直管	1.300	Φ500用さや管
高耐圧管 Φ700（無孔管, 溝型基礎）布設工				
図面146参照				
管割り番号	口径(m)	管材名称	延長(m)	適用
9	0.7	直管	2.360	立坑部
10	0.7-0.7	T字分岐管88°	2.000	管長1.0-1.0-1.0(縦分岐)
11	0.7-0.7	T字分岐管	2.440	管長1.597-0.841-1.3(分岐)
12	0.7-0.7	T字分岐管	2.000	管長1.0-1.0-1.3(分岐)
13	0.7	直管	20.000	Φ700蓋 N=1個
合計			28.800	
高耐圧管 Φ500（無孔管, 溝型基礎）布設工				
図面175参照				
管割り番号	口径(m)	管材名称	延長(m)	適用
16	0.5	両フランジ短管	1.700	
計			1.700	

数 量 調 書

地下水集排水管（枝線）

路線番号	底面部：有孔ポリエチレン管φ200			路線番号	法面部：無孔ポリエチレン管φ200		
	延長 (m)				延長 (m)		
1	14.0			1	29.2		
2	19.1			2	20.0		
3	15.3			3	30.0		
4	15.3			4	33.4		
5	57.0			5	29.9		
6	49.1			6	31.2		
7	17.3			7	31.4		
8	16.3			8	31.8		
9	49.0						
10	20.5						
計	272.9			計	236.9		
路線番号	底面部：有孔ポリエチレン管φ250			路線番号			
	延長 (m)				延長 (m)		
1	26.4						
2	11.4						
3	6.2						
計	44.0			計			

高耐圧ポリエチレンリブ管 管材調書

第1期地下水管

【管材】

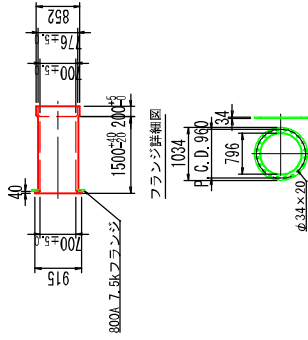
管No.	口径	管種	形状	有効長(mm)	角度	L1	L2	L3	本数	延長(m)	備考
41 ~ 42	400	R60	直管	5000					2	10.00	
43		R60	直管	2990					1	2.99	
44		F60	分岐曲管	2000	8,45	500	500	1000	1	2.00	枝管φ250、L4=1000
45 ~ 46		R60	直管	5000					2	10.00	
47		R60	直管	2130					1	2.13	
48		F60	曲管	1000	53	500	500		1	1.00	
49		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	1	1.50	枝管φ200
50		R60	直管	5000					1	5.00	
51		R60	直管	3330					1	3.33	
52		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	1	1.50	枝管φ250
53		R60	直管	5000					1	5.00	
54		R60	直管	3400					1	3.40	
55		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	1	1.50	枝管φ200
56		R60	直管	5000					1	5.00	
57		R60	直管	3480					1	3.48	
58		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	1	1.50	枝管φ250
59 ~ 60		R60	直管	5000					2	10.00	
61		R60	直管	2300					1	2.30	
22		F60	曲管	1500	68	1000	500		1	1.50	
23 ~ 25		R60	直管	5000					3	15.00	
26		R60	直管	2080					1	2.08	
27		F60	曲管	1000	68	500	500		1	1.00	
28		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	1	1.50	枝管φ200
29		F60	分岐管	2000	60	1000	1000	1000	1	2.00	枝管φ200
30		R60	直管	5000					2	10.00	
31		R60	直管	1420					1	1.42	
32		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	1	1.50	枝管φ200
33		R60	直管	2900					1	2.90	
34		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	1	1.50	枝管φ200
35		R60	直管	5000					1	5.00	
36		R60	直管	4030					1	4.03	
37		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	1	1.50	枝管φ200
38 ~ 39		R60	直管	5000					2	10.00	
40		R60	直管	4400					1	4.40	
17	500	R60	直管	1700					1	1.70	受口フランジ 500A 7.5k スタブ外径608 厚さ30
18			可とう管	600					1	0.60	
18 - 1	1100	F90	直管	1300					1	1.30	φ500用さや管
19	500	F60	分岐管	1900	90	1000	500	500	1	1.90	枝管φ400 差口フランジ 500A 7.5k スタブ外径608 厚さ30
20		F60	曲管	1000	62	500	500		1	1.00	
21		F60	異径管	1500					1	1.50	500×400
1	700	F90	フランジ付直管	1500					1	1.50	差口フランジ 800A 7.5k スタブ外径915 厚さ40
2			可とう管	650					1	0.65	
2 - 1	1350	F90	直管	1350					1	1.35	φ700用さや管
3	700	F90	フランジ付曲管	1950	59	1150	800		1	1.95	受口フランジ 800A 7.5k スタブ外径915 厚さ40
4		R90	直管	1930					1	1.93	
5		R90	直管	5000					3	15.00	
6		F90	分岐管	2000	90	1000	1000	1300	1	2.00	枝管φ700 立坑
7		R90	直管	1100					1	1.10	
8		R90	直管	5000					2	10.00	
9		R90	直管	2360					1	2.36	立坑部
10		F90	分岐管	2000	88	1000	1000	1000	1	2.00	立坑部、枝管φ700
11		F90	分岐管	2438	90	841	1597	1300	1	2.44	立坑部、枝管φ700
12		F90	分岐管	2000	90	1000	1000	1300	1	2.00	立坑部、枝管φ700
13		F90	フランジ付直管	2000					1	2.00	立坑部、受口フランジ 800A 7.5k スタブ外径915 厚さ40
14		R90	直管	2730					1	2.73	第二期分先行施工
15		F90	フランジ付直管	5000					1	5.00	受口フランジ 800A 7.5k スタブ外径915 厚さ40、第二期分先行施工
16	500	F60	フランジ付直管	1700					1	1.70	両端フランジ 500A 7.5k スタブ外径608 厚さ30、第二期分先行施工
								合計	67	200.67	

フランジにボルト・ナット・パッキンは含まず。

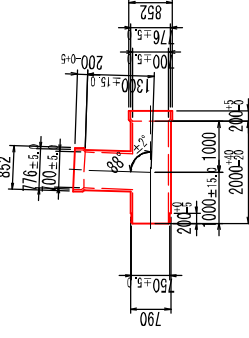
第Ⅰ期／地下水管高耐圧ポリエチレン管加工部詳細図(1/2) (参考図)

S=1:100

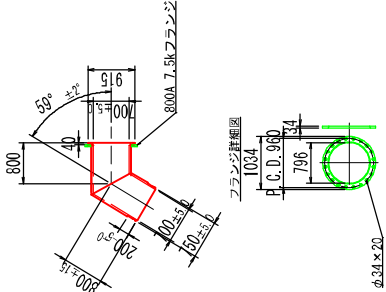
(1) 外圧管Φ700ランジ付直管 (F90)



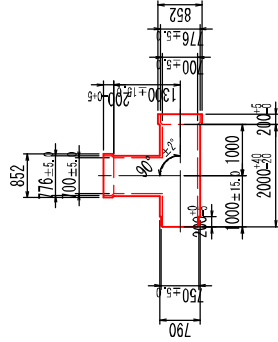
(10) 外圧管Φ700-700分岐管88° (F90)



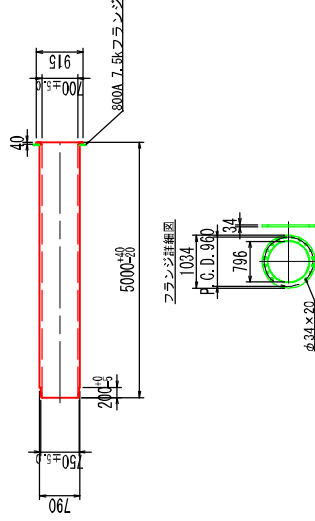
(3) 外圧管Φ700ランジ付曲管59° (F90)



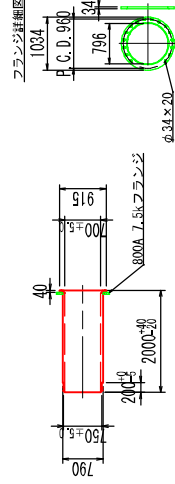
(6, 12) 外圧管Φ700-700分岐管90° (F90)



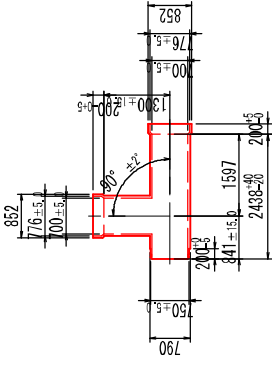
(15) 内圧管Φ700ランジ付直管 (1.5種)



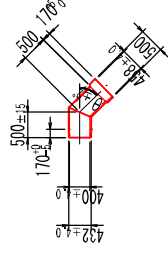
(13) 内圧管Φ700ランジ付直管 (1.5種)



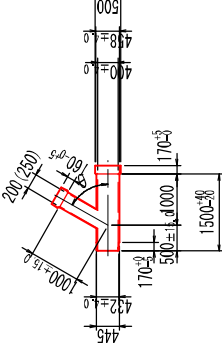
(11) 外圧管Φ700-700分岐管90° (F90)



(18, 24) 内圧管Φ400曲管θ° (F90)



(21, 25, 28, 31, 34) 内圧管Φ400-200 (250) 分岐管θ° (F90)



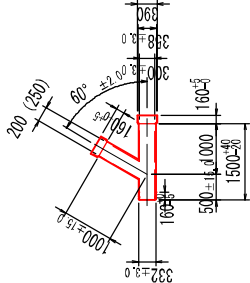
() 内数値は、数量調書の管NO.を表す

図面名	第Ⅰ期／地下水管高耐圧ポリエチレン管加工部詳細図(1/2) (参考図)
番	尺
1:100	原図番号
195	事業主
外資財団法人 東京都下水道局	事業主

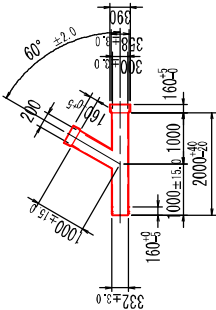
第Ⅰ期／地下水管高耐圧ホリエイレン管加工部詳細図(2/2) (参考図)

S=1:100

(42, 46, 48, 51) 外圧管Φ300分岐管60° (F90)



(43) 外圧管Φ300分岐管60° (F90)



() 内数値は、数量調書の管NO.を表す

図面名	第Ⅰ期／地下水管高耐圧ホリエイレン管加工部詳細図(2/2) (参考図)		
縮尺	1:100	図面番号	F90
事業主体	公営財団法人 長野県環境整備事業センター		

残土処理数量計算書（地下水集排水工）

単位：m3

種 別	発 生 土		流 用 土				摘 要
	土 砂		盛土 4.0≦W	埋戻 (1≦W<4)	埋戻 (W<1)		
	掘削	床掘					
排水管布設工		1,098.1		267.1	26.7		
既設排水管接続管		460.9		456.7			
工事中沈砂池築造工		126.5					
計	0.0	1,685.5	0.0	723.8	26.7	小計 750.5	
合計	① 1,685.5						
変化率 C			0.90	0.90	0.90		
必要土量 (締固め後)			0.0	804.2	29.7		流用土×1/C
必要土量合計 (締固め後)			② 833.9				地山土量
残土量（土砂）			851.6				①－②

地下水集排水工 土工集計

工 種	種 別	延 長	10m当り						数 量			
			床掘工	埋戻し (幅1m未満)	埋戻し (幅1～4m)	残土	基面整正	床掘工	埋戻し (幅1m未満)	埋戻し (幅1～4m)	残土	基面整正
地下水集排水工 (溝形基礎)												
底部：幹線 (無孔管)	Φ700敷設工	41.86	30.5	0.0	5.6	24.3	11.0	127.7	0.0	23.5	101.6	46.0
底部：幹線 (無孔管)	Φ500敷設工	6.70	26.8	0.0	4.8	21.5	9.0	17.9	0.0	3.2	14.4	6.0
底部：幹線 (無孔管)	Φ400敷設工	136.96	25.6	7.3		17.5	8.0	350.6	99.9		239.7	109.6
底部：幹線 (有孔管)	Φ250敷設工	44.00	12.1	3.1		8.6	5.5	53.2	13.8		37.9	24.2
底部：枝線 (有孔管)	Φ200敷設工	272.90	10.8	3.0		7.4	5.0	293.7	82.1		202.5	136.5
法面部：枝線 (有孔管)	Φ200敷設工	236.90	10.8	3.0		7.4	5.0	255.0	71.3		175.8	118.5
合 計								1,098.1	267.1	26.7	771.9	440.8

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

数量計算書

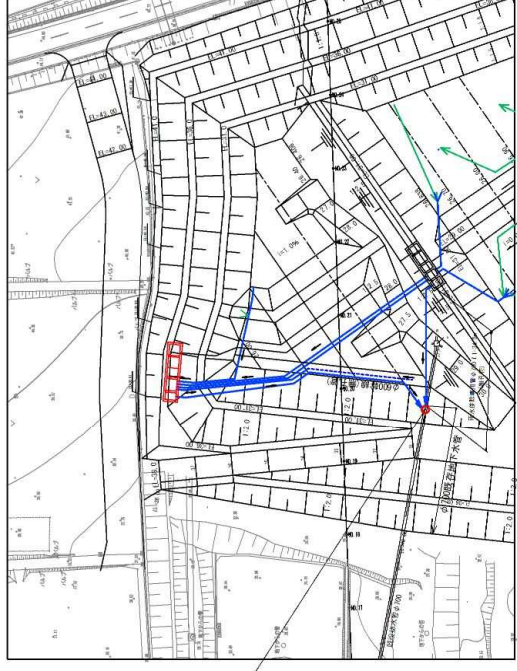
[illegible]

数量計算書

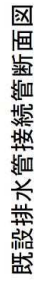
Φ700mm既設排水管接続管		Φ700高耐圧ホ [®] リエチレン管		(1 式 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量		
Φ700 高耐圧ホ [®] リエチレンリブ [®] 管	敷設費、材料費は配管数量調書内で計上済。				
Φ700既設接続管防護基礎工					
埋戻しコンクリート	18-8-40 V= (2.0*4.2+5.699*3.7)*1.5*1/2-π/4*0.804 ² *4.9				
	=	m3	19.6		
基礎工	RC-40 t=20cm A= 2.00 * 4.00	m2	8.0		
[作業土工]					
床掘工	(土砂) V1= (2.0*4.0+9.0*7.0)*5.0*1/2 = 177.50				
	V2= (9.0*11.0+13.638*11.638)*2.199*1/2 = 283.36	m3	460.9		
埋戻し(B)	(発生土) V= 460.86 - π/4*0.804 ² *8.26	m3	456.7		
基面整正	A= 2.00 * 4.00	m2	8.0		
不足土(場内残土利用)	V= 456.67 / 0.90 - 460.86	m3	46.5		
</					

第Ⅰ期／既設排水管接続一般図

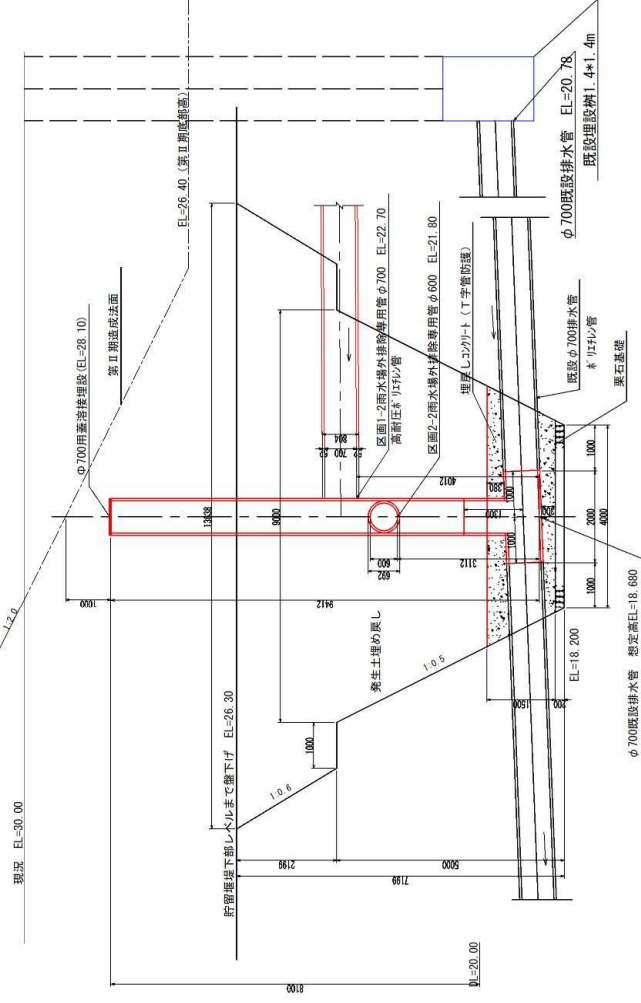
既設排水管接続位置図



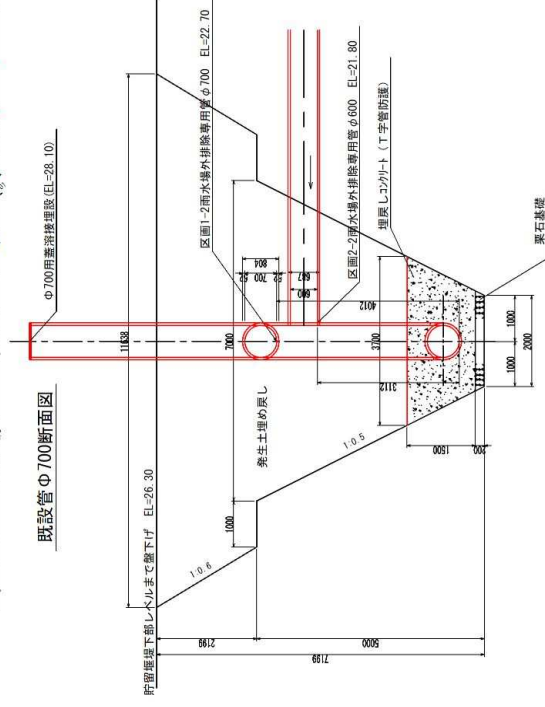
新設接続管φ700（φ700既設に割込み）


$$\underline{S=1:100}$$

既設管φ700縦断面図



既設管Φ700断面図



事業名	埼玉県建設部建築指導課建築計画課
業務名	一級建築士事務所の登録業務 （建築関係） （建築関係） （建築関係） （建築関係）
図面名	第1期「延焼防止水害対策」一級団
縮尺	1:100 距離縮小 1:17
事業主体	公益財団法人 東京都建設局環境整備センター

数量計算書

[illegible]

第 I 期／数量計算書

(06. 雑 工)

数 量 集 計 表【雑工①】

工 種	種 別	細 目	規 格	単位	数 量		摘 要
					設計	契約	
	コンクリート舗装工	t=15cm					平面図より
	コンクリート	18-8-20		m2	1,065.7	1,070	
	再生クラッシャーラン	RC-40, t=15cm		m2	1,065.7	1,070	
	溶接金網	Φ3.2mm×100×100		m2	1,065.7	1,070	
	アスファルト舗装工						平面図より
	表層工	再生密粒度As (13)	t=5cm	m2	1,657.8	1,660	
	上層路盤工	M-40	t=15cm	m2	1,657.8	1,660	
	下層路盤工	RC-40	t=20cm	m2	1,657.8	1,660	
	不陸整正			m2	1,657.8	1,660	
	フェンス設置工						
	遮音壁設置工		H2500×W4000	m	705.1	705	L=338.0+74.1+198.0+95.0
				m2	1,577.5		A=705.1×2.5=1762.8
	遮音壁材料費			式	1	1	
	門扉設置工						
	門扉	両開き	H1800×W6000	基	1	1	
	門扉	材料費		基	1	1	
	門扉基礎工		コンクリート基礎(□700×900)	式	1	1	
	残土(場内処理)			m3	0.7		場内土砂運搬で計上
	洗車設備工						
	洗車設備躯体工			箇所	1	1	
	構造物取壊し工						
	構造物とりこわし工	無筋構造物		m3	81.1	81	
	構造物とりこわし工	鉄筋構造物		m3	59.6	60	
	殻運搬	無筋構造物	L=0.8km	m3	81.1	81	
	殻運搬	鉄筋構造物	L=0.8km	m3	59.6	60	

数量集計表【雑工②】

[illegible]

数量計算書

両開き門扉設置工 (H1800×W6000 コンクリート基礎)			1箇所当り
項 目	算 式	単位	数 量
両開き門扉	N=	基	1
設置工	N=	基	1
門扉基礎工	N=	式	1
【門扉基礎工の内訳】			
(基礎)			
コンクリート (18-8-40)	$\frac{700 \times 700 \times 900}{2} - \frac{300 \times 200 \times 200}{2}$ $V = 0.70 \times 0.70 \times 0.90 \times 2 + 0.30 \times 0.20 \times 0.20$	m3	0.9
同上型枠	$\frac{700 \times 700 \times 900}{2} - \frac{300 \times 200 \times 200}{2}$ $A = 0.70 \times 0.90 \times 4 \times 2 + 0.30 \times 0.20 \times 4$	m2	5.3
基礎碎石 (RC-40)	$t = 10\text{cm}$ $A = 0.80 \times 0.80 \times 2$	m2	1.3
(作業土工)			
床掘工	$(土砂)$ $V = 1.30 \times 1.30 \times 1.00 \times 2 + 0.90 \times 0.80 \times 0.20$	m3	3.5
埋戻し(D)	$(発生土)$ $V = 3.52 - (0.70 \times 0.70 \times 0.9 + 0.80 \times 0.80 \times 0.10) \times 2 - 0.30 \times 0.20 \times 0.20$	m3	2.5
残土(場内処理)	$V = (3.52 - 2.50 / 0.90) \times 1$	m3	0.7

数量計算書

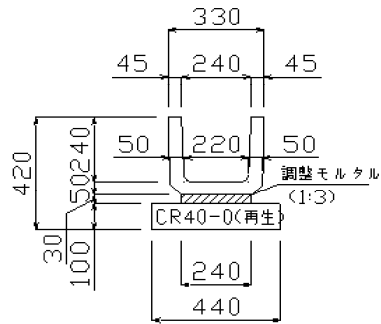
[illegible]

取壊し工 数量集計表

[illegible]

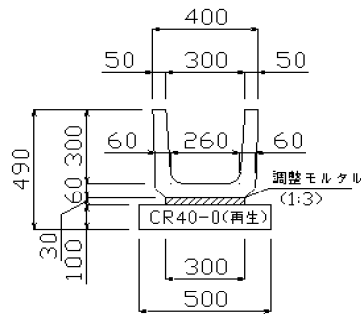
コンクリート取壊数量根拠

PU-240



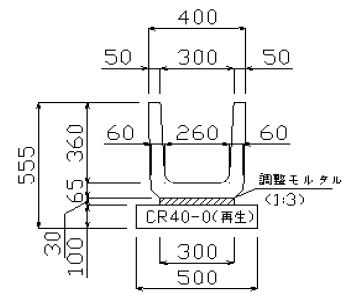
	m ²	cm ²
断面積	0.04	375.5

PU-300*300



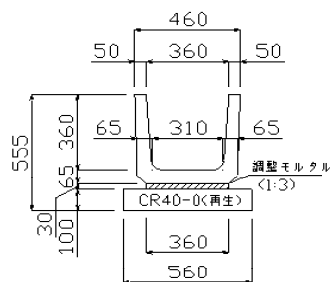
	m ²	cm ²
断面積	0.06	551.0

PU-300*360



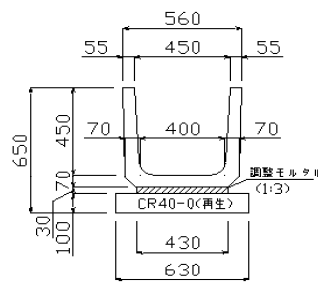
	m ²	cm ²
断面積	0.06	636.2

PU-360*360



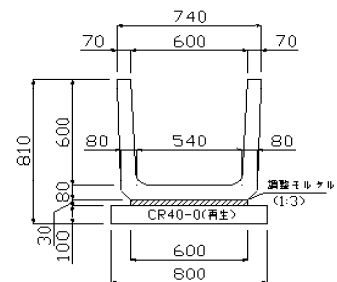
	m ²	cm ²
断面積	0.07	692.9

PU-450*450



	m ²	cm ²
断面積	0.09	928.7

PU-600*600



	m ²	cm ²
断面積	0.15	1453.4

数 量 調 書

U型側溝撤去工

種別	延長 (m)	
PU-240	23.6	
	36.0	
	185.2	
計	244.8	
PU-300B	57.2	
	23.0	
	32.0	
	48.2	
	125.9	
	23.3	
	28.1	
	47.0	
計	384.7	
PU-300C	11.6	
	69.1	
計	80.7	
PU-360S	21.3	法面カット付
計	21.3	
PU-450	168.7	
	69.1	
	13.4	
計	251.2	

U型側溝撤去工

種別	延長 (m)	
PU-600	22.5	
計	22.5	

コルゲート管

種別	延長 (m)	
150	4.7	
計	4.7	
250	18.1	
計	18.1	
350	33.5	
計	33.5	

数 量 調 査

コンクリート取壊し工（無筋構造物）

[illegible]

建物基礎コン取壊し工

[illegible]

数量計算書

[illegible]

第 I 期／数量計算書

(07. 仮 設 工)

数量集計表【仮設工】

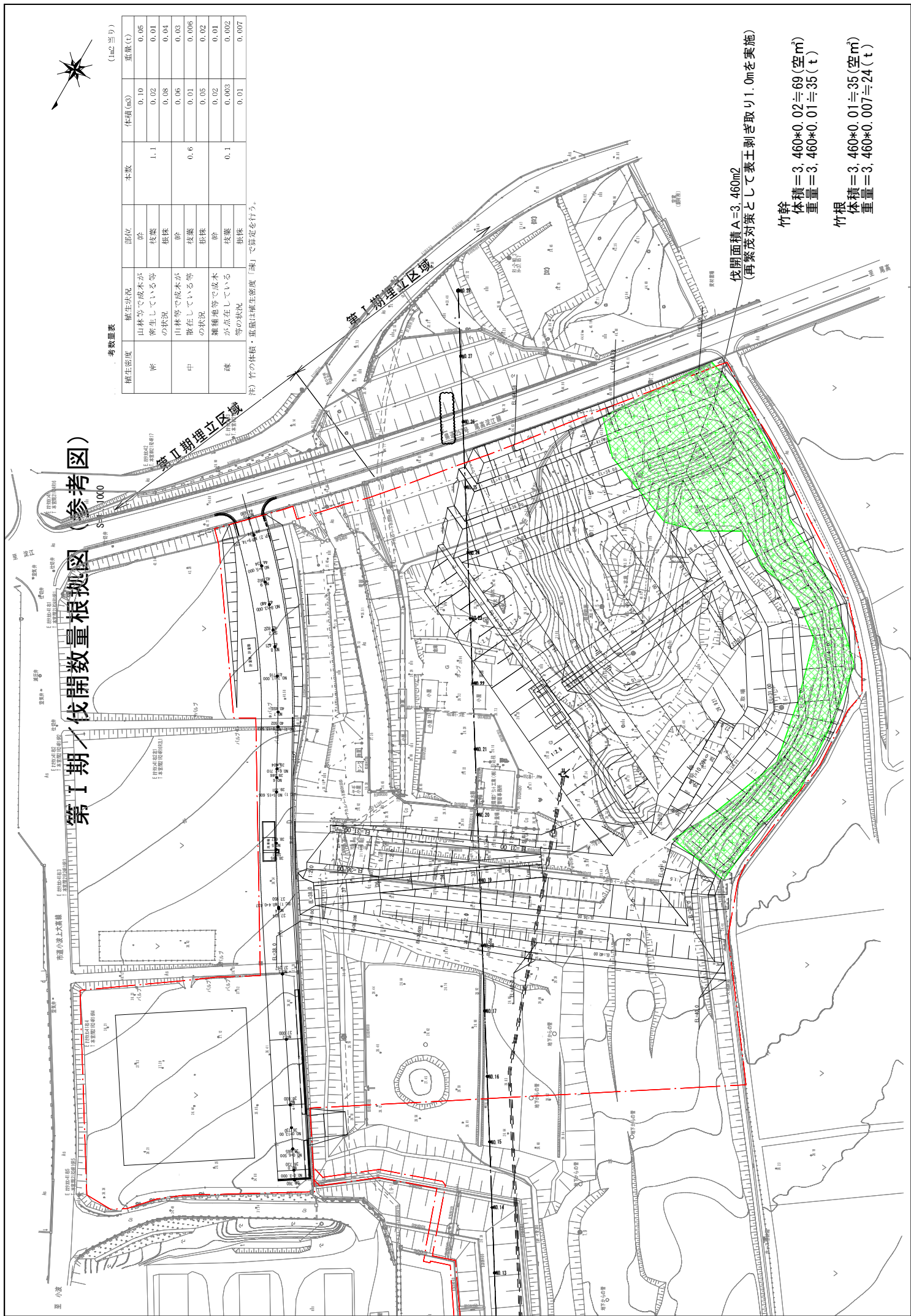
[illegible]

第 I 期／数量計算書

(08. その他)

数量集計表【その他】

[illegible]



第Ⅰ期／伐開数量根拠図 (参考図)

考査量表					
植生密度	植生状況	部位	本数	体積(m ³)	重量(t)
密	山林等で成木が密生している等の状況	幹	1.1	0.10	0.05
		枝葉		0.02	0.01
		根株		0.08	0.04
中	山林等で成木が散在している等の状況	幹	0.6	0.06	0.03
		枝葉		0.01	0.006
		根株		0.05	0.02
疎	雑種地等で成木が点在している等の状況	幹		0.02	0.01
		枝葉	0.1	0.003	0.002
		根株		0.01	0.007

注) 竹の体積・重量は植生密度「疎」で算定を行う。

伐開面積A=3,460m²
(再繁茂対策として表土剥ぎ取り1.0mを実施)

竹幹
体積=3,460*0.02≒69(空m³)
重量=3,460*0.01≒35(t)

竹根
体積=3,460*0.01≒35(空m³)
重量=3,460*0.007≒24(t)

ベントナイト混合土品質管理試験費

項目	仕様	数量	単位	単価	金額	備考
母材（原料土）の性状試験						
試料調整費		1	試料			単価表①のとおり
土粒子の密度試験		1	試料			建設物価11月 p867
土の含水比試験		1	試料			建設物価11月 p867
土の粒度試験	沈降分析	1	試料			建設物価11月 p867
土の粒度試験	ふるい分析 試料2～4kg 未満	1	試料			建設物価11月 p867
土の液性限界試験		1	試料			建設物価11月 p867
土の塑性限界試験		1	試料			建設物価11月 p867
突固めによる土の締固め試験	モールド 径10cm, 7mm2.5kg 湿潤法（非繰返し法）	1	試料			建設物価11月 p867
配合決定のための試験						
土の透水試験	変水位法	3	試料			建設物価11月 p867 1試料×1添加材×3水準
決定された配合でのベントナイト混合土の土質試験						
土粒子の密度試験		1	試料			建設物価11月 p867
突固めによる土の締固め試験	モールド 径10cm, 7mm2.5kg 湿潤法（非繰返し法）	1	試料			建設物価11月 p867
土の透水試験	変水位法	3	試料			建設物価11月 p867 1試料×1添加材×3水準
メチレンブルー吸着量試験 （検量線作成）		1	試料			単価表②のとおり
ファンネル粘度試験 （検量線作成）		1	試料			単価表③のとおり
				合計		対象外： （共）＋（現）＋（一）

各単価表

項目	仕様	数量	単位	単価	金額	備考
試料調整費						
試験員C	地質調査員同等以上 （鳥取県労務費）	1.25	人			2名×5h 試料量100kg程度
		1	試料			

項目	仕様	数量	単位	単価	金額	備考
メチレンブルー吸着量試験（検量線作成）						
試験員B	主任地質調査員同等以上 （鳥取県労務費）	1.75	人			検量線作成（5水準測定）
試験員C	地質調査員同等以上 （鳥取県労務費）	2	人			検量線作成（5水準測定）
諸雑費（試薬・器具消耗費・消耗品・水道光熱費）	労務費の7%		式			
		1	試料			

項目	仕様	数量	単位	単価	金額	備考
ファンネル粘度試験（検量線作成）						
試験員C	地質調査員同等以上 （鳥取県労務費）	2.69	人			検量線作成（5水準測定）
諸雑費（試薬・器具消耗費・消耗品・水道光熱費）	労務費の7%		式			
		1	試料			

ベントナイト混合土現場品質管理試験費

項目	仕様	数量	単位	単価	金額	備考
現場品質管理試験						
土の含水比試験	電子レンジ法 母材（原材料）	13	試料			建設物価11月p867
土の含水比試験	電子レンジ法 ベントナイト混合土	13	試料			建設物価11月p867
メチレンブルー吸着量試験 （現場）	ベントナイト混合土	1	試料			単価表①のとおり 初回及び性状に変化のあった場合
ファンネル粘度試験 （現場）	ベントナイト混合土	13	試料			単価表②のとおり
現場密度試験	RI法 ベントナイト混合土	8	回			建設物価11月p866 500㎡/毎に1回
ブロックサンプリング	ベントナイト混合土	2	箇所			単価表③のとおり 1,000㎡/毎
土の透水試験	変水位法 ベントナイト混合土	2	試料			建設物価10月p867 1,000㎡/毎
				合計		対象外： （共）＋（現）＋（－）

各単価表

項目	仕様	数量	単位	単価	金額	備考
メチレンブルー吸着量試験（現場）		1	試料			単価表①
試験員B	主任地質調査員同等以上 （鳥取県労務費）	0.13	人			
試験員C	地質調査員同等以上 （鳥取県労務費）	0.28	人			
諸雑費（試薬・器具消耗費・消耗品・水道光熱費）	労務費の15%		式			
		1	試料			

項目	仕様	数量	単位	単価	金額	備考
ファンネル粘度試験（現場）		1	試料			単価表②
試験員C	地質調査員同等以上 （鳥取県労務費）	0.23	人			
諸雑費（試薬・器具消耗費・消耗品・水道光熱費）	労務費の5%		式			
		1	試料			

項目	仕様	数量	単位	単価	金額	備考
ブロックサンプリング		1	箇所			単価表③
試験員C	地質調査員同等以上 （鳥取県労務費）	0.75	人			2名×3h
		1	箇所			