

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建設工事(第Ⅰ期)(土木施設工事)

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							
	プレロード盛土工						
	プレロード盛土工	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	1,610.3	1,600	
	路床盛土工	4.0m≦W		m3	4,198.0	4,200	購入土
	床掘工		328.9+31.4 県道取付部+歩道部	m3	360.3	360	
	埋戻し工	1.0m<W≦4.0m	74.5+31.4 県道取付部+歩道部	m3	105.9	110	購入土
	埋戻し工	W=1.0m以下		m3	173.3	170	購入土
	防草コンクリート		t=70mm 18-8-20	m2	126.6	127	
	植生シート			m2	105.9	110	
	法面整形		盛土	m2	172.6	170	

数量集計表【造成工（2）】

工 種	種 別	細 目	規 格	単位	数 量		摘 要
					設計	契約	
	L型擁壁設置	H=1.0m		m	8.0	8	
	L型擁壁設置	H=1.5m		m	12.0	12	
	L型擁壁設置	H=2.0m		m	10.0	10	
	L型擁壁設置	H=2.3m		m	10.0	10	
	L型擁壁設置	H=2.5m		m	8.0	8	
	L型擁壁設置	H=2.8m		m	14.3	14	
	L型擁壁設置	H=3.25m		m	4.0	4	
	2号L型擁壁設置	1.0m<H≤2.0m		m	39.0	39	
	2号L型擁壁設置	2.0m<H≤3.5m		m	25.1	25	
	2号L型擁壁購入費	材料集計表より		式	1.0	1	
	2号L型擁壁嵩上げCo工			式	1.0	1	
	防護柵設置工		Gr-C-4E 土中式	m	110.3	110	74.1+13.2+23.0
	防護柵設置工		Gr-C-2B コンクリート建込み	m	78.1	78	58.1+20.0
	カーポートレール基礎設置	Gr-C-2B	プレキャスト基礎	m	59.9	60	
			プレキャスト基礎	個	30.0	30	
	カーポートレール基礎設置	Gr-C-2B	2号プレキャスト基礎	m	20.0	20	H700
			2号プレキャスト基礎	個	10.0	10	H700
	安定処理工	安定処理	バックホウ混合 構造物基礎(H≤1m)	m2	15.0	15	添加量150kg/m3 固化材100㎡当り使用量7.5t
		//	バックホウ混合 構造物基礎(1m<H≤2m)	m2	95.1	95	添加量150kg/m3 固化材100㎡当り使用量28.5t
	県道歩道部	既設県道歩道部 撤去復旧工事		式	1.0	1	
		As殻処分費		t	0.9	0.9	柵丸福

数量計算書

[illegible]

場内対策工盛土

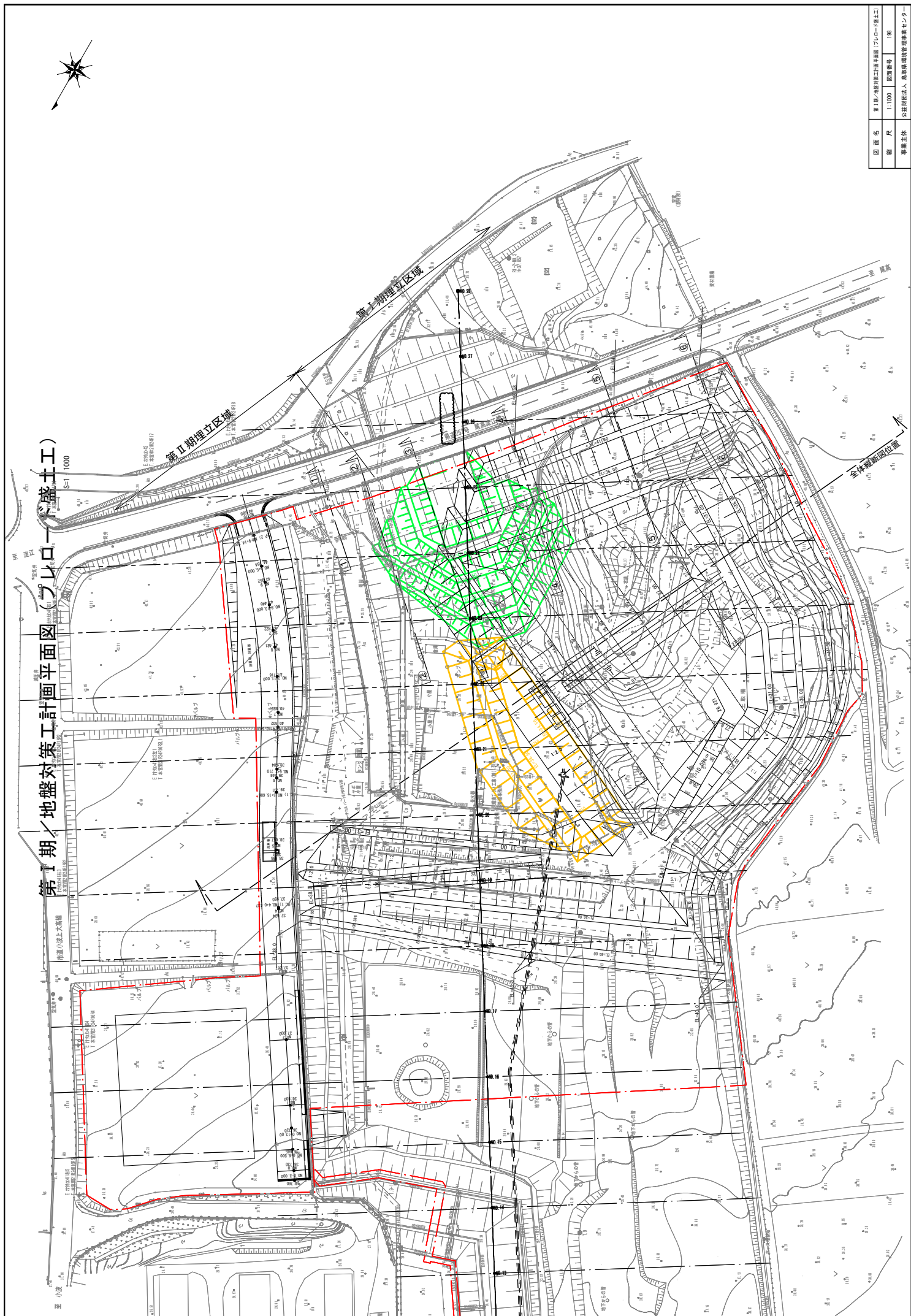
県道法面

[illegible]

土量計算表

既設一廃処分場側押之盛土横断図

[illegible]

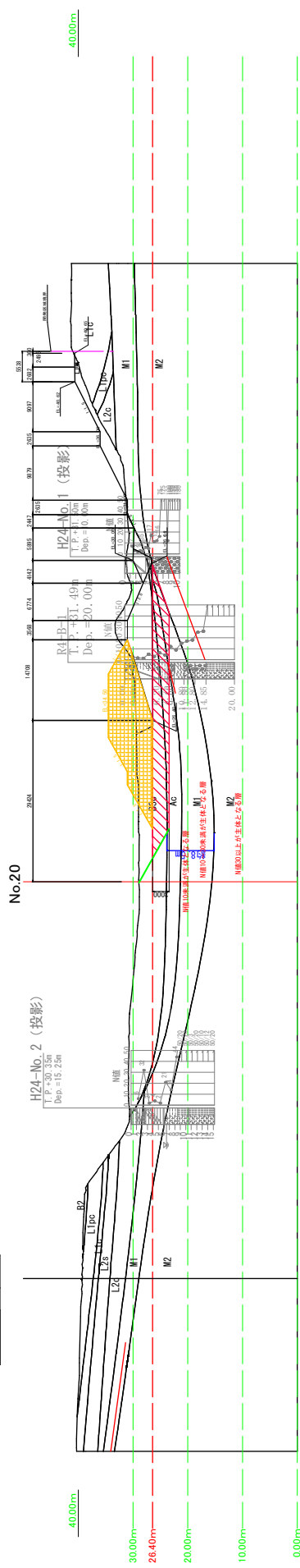


図面名	第Ⅰ期/地盤対策工計画平面図(白ロ)盛土工
縮尺	1:1000
図面番号	108
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境整備センター

第 I 期／地盤対策工横断面図 No. 20

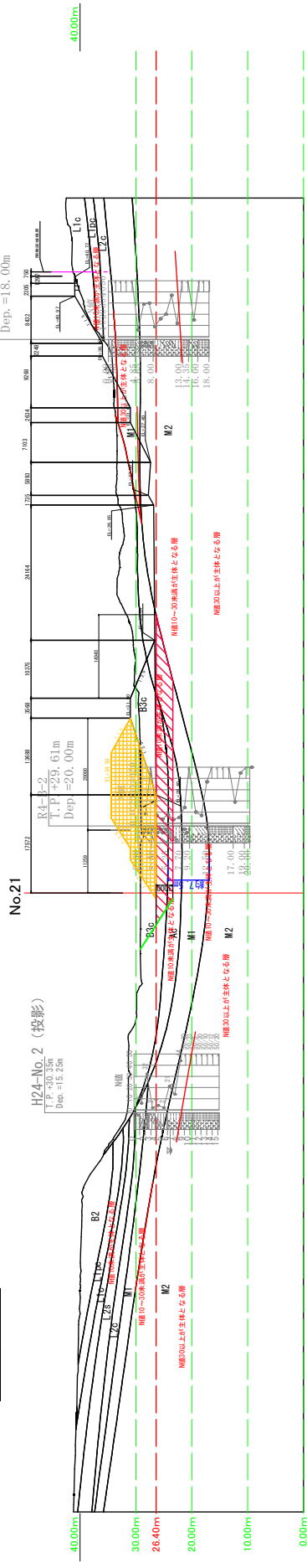
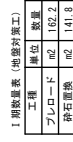
S=1：800

I 期設置工事（地盤対策工）			
工事	単位	数量	
ブルーロード	m ²	188.9	
砕石置敷	m ²	139.4	



図面名	第 I 期／地盤対策工横断面図 No. 20
縮尺	1:800
図面番号	200
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

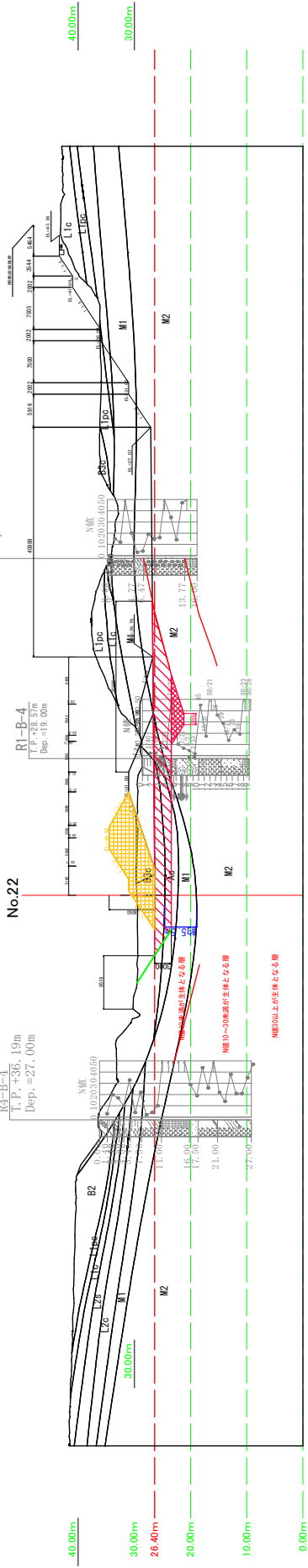
 $S=1 : 800$ 

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

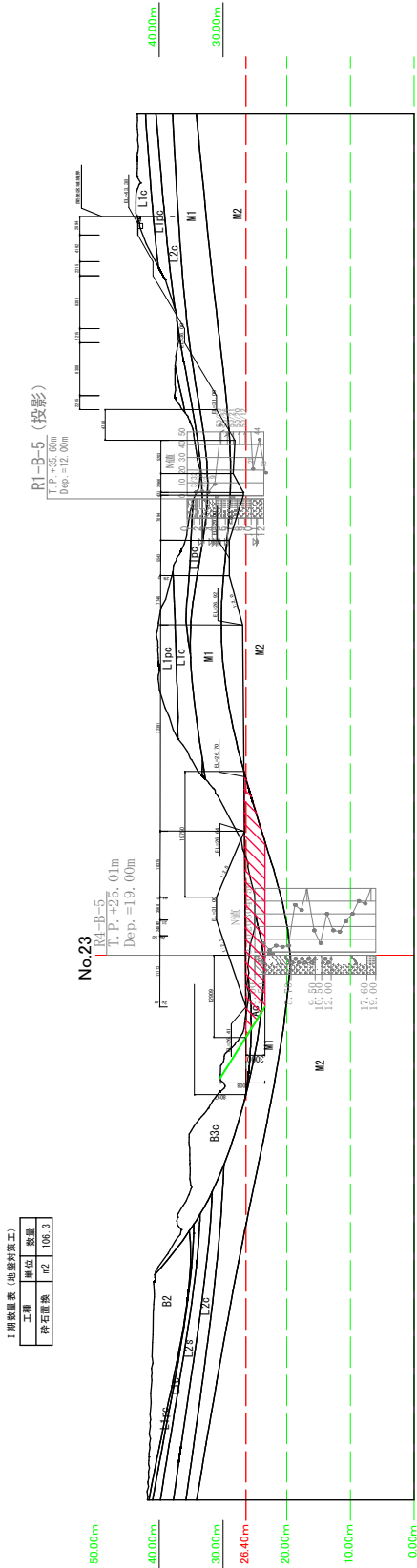
第 I 期／地盤対策工横断面図 No. 22

S=1：800

I期数量表（地盤対策工）			
工種	単位	数量	
フレロード	m ²	99.3	
砕石置換	m ²	184.9	



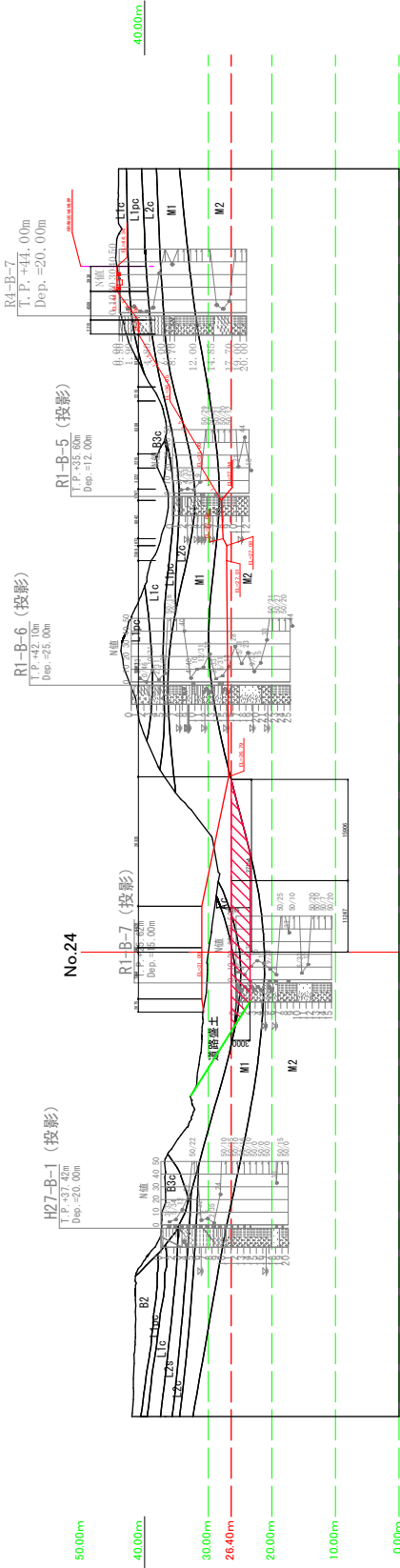
図面名	第 I 期／地盤対策工横断面図 No. 22
縮尺	1:800
図面番号	202
事業主体	公益財団法人 鳥取県道路管理センター



第 I 期／地盤対策工横断面図 No. 24

S=1 : 800

! 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／地盤対策工横断面図 No. 24
縮尺	1:800
図面番号	204
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境管理センター

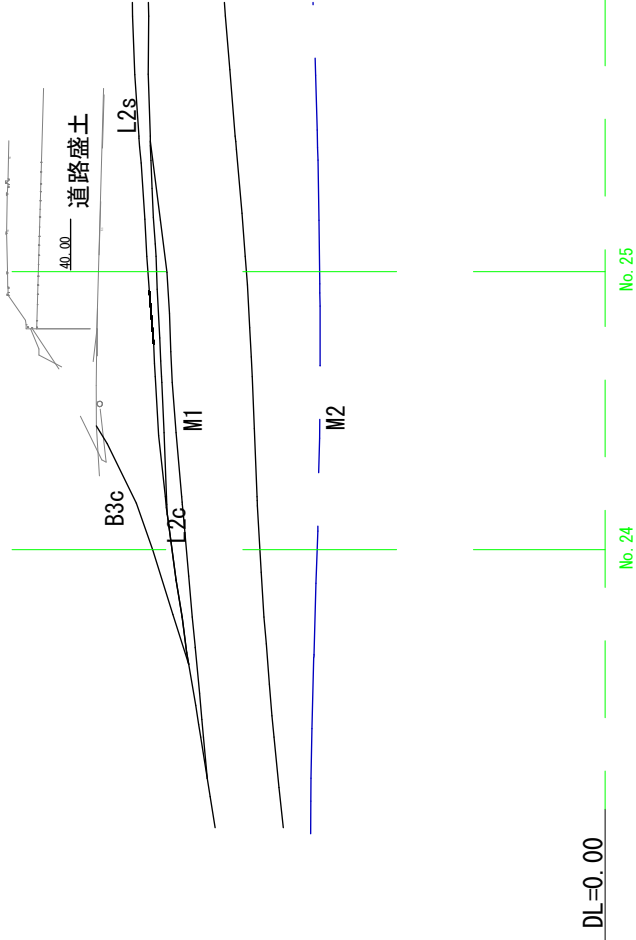
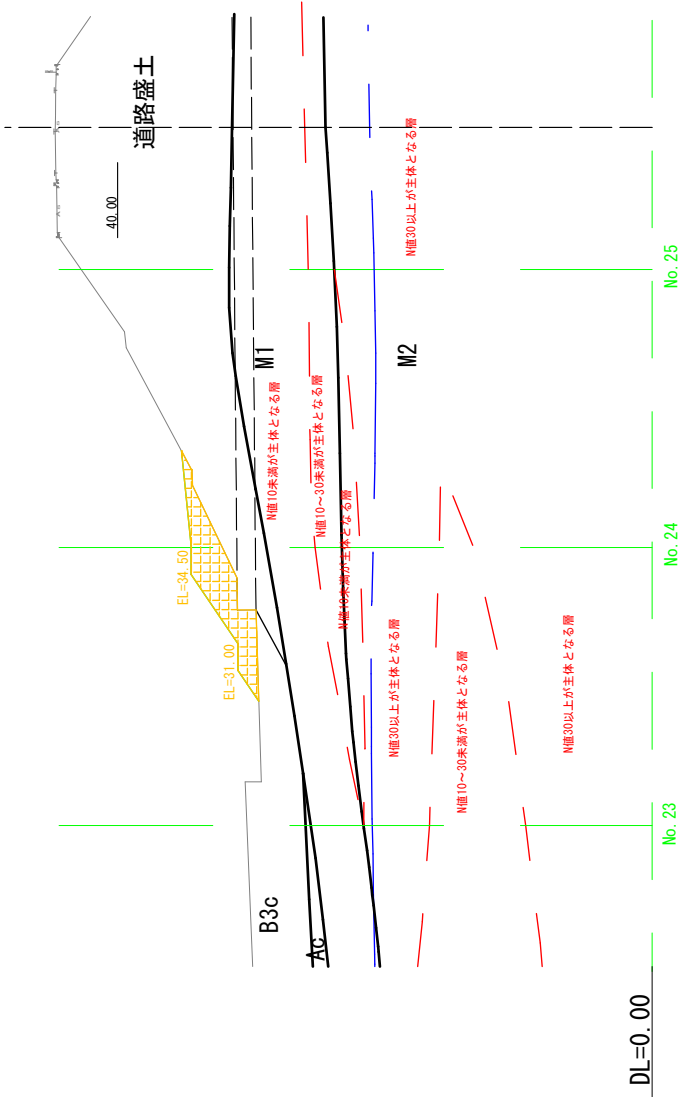


図 面 名	第 I 期／地盤対策工横断面図 県道法面①
縮 尺	1:400
図 庫 番 号	205
事業主体	公益財団法人 鳥取県道路管理センター

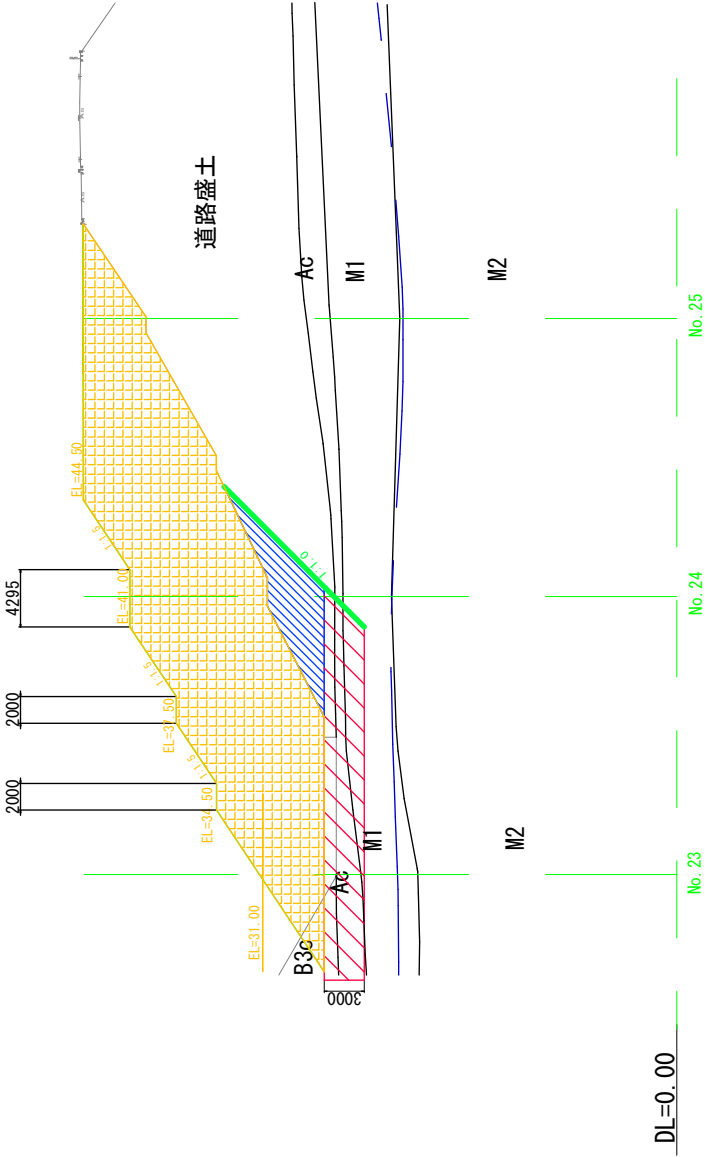
I 期数量表（地盤対策工）

工種	単位	数量
プレロード	m2	30.7



I 期数量表（地盤対策工）

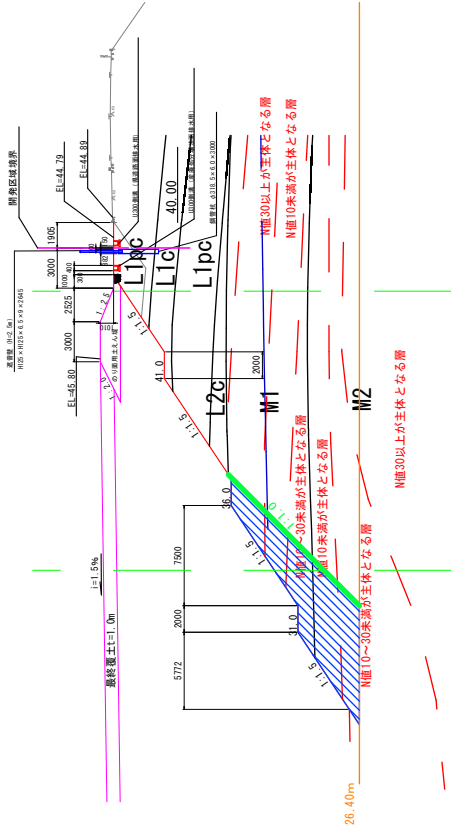
工種	単位	数量
ブレロード	m2	408.8
既存道路盛土の一部削削	m2	38.6



S=1：400

I 期数量表（地盤対策工）

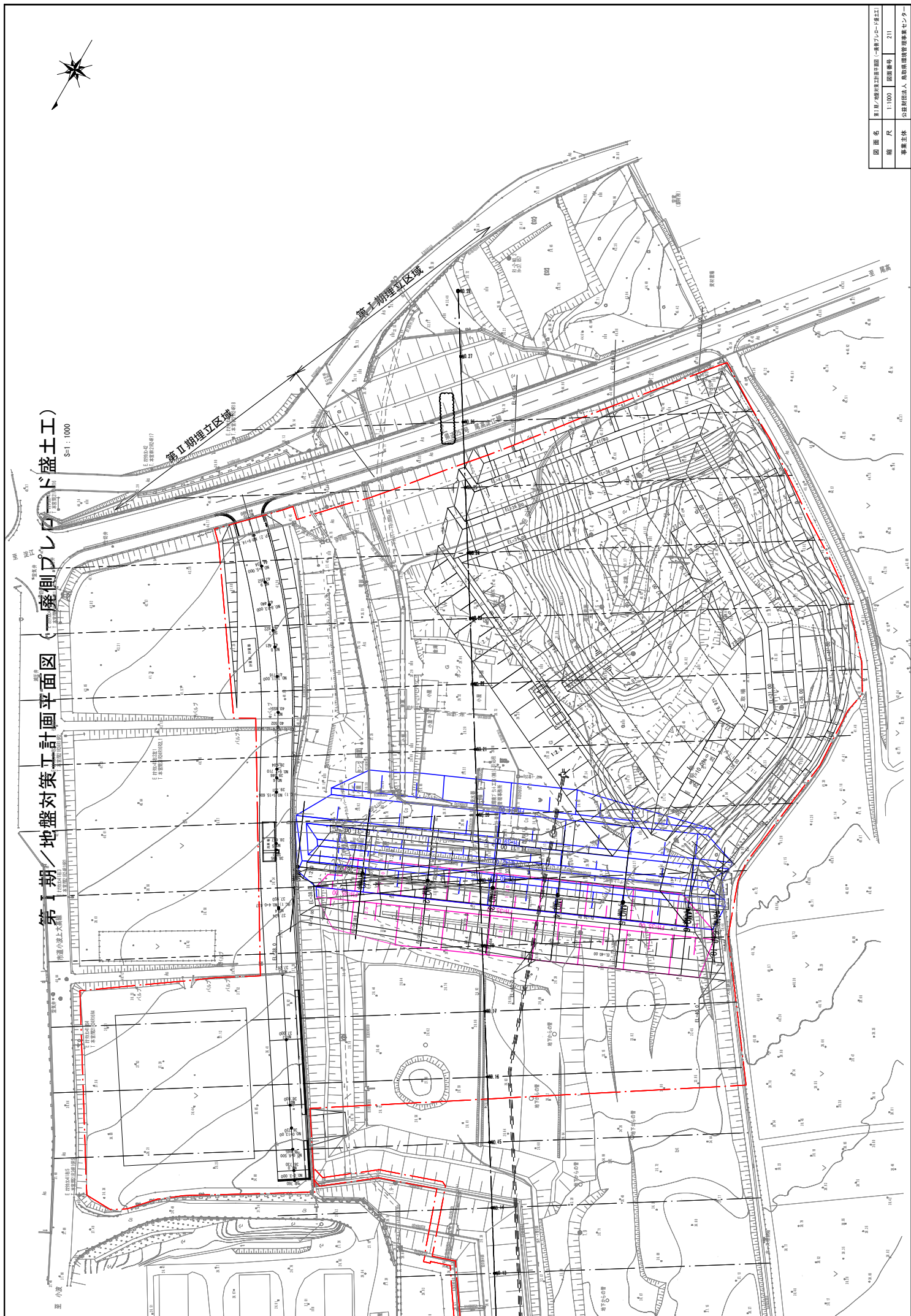
工種	単位	数量
自然地盤の一部掘削	m2	52.4



DL=0.00

No. 25

No. 26

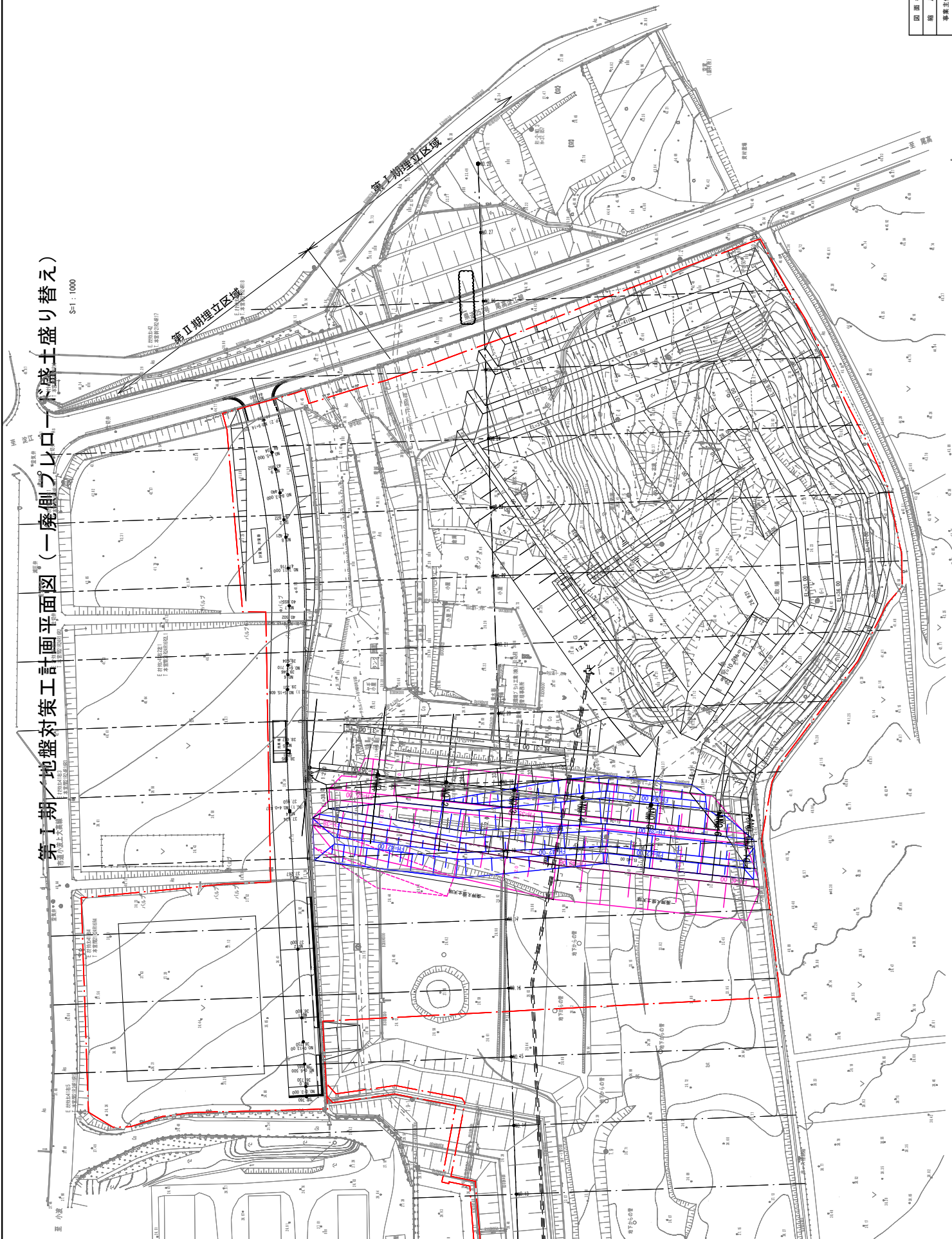


第1期/地盤対策工計画平面図 (一廃側ドクロド盛土工)
S=1:1000

図面名	第1期/地盤対策工計画平面図 (一廃側ドクロド盛土工)
図面尺	1:1000
図面番号	211
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境整備センター

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



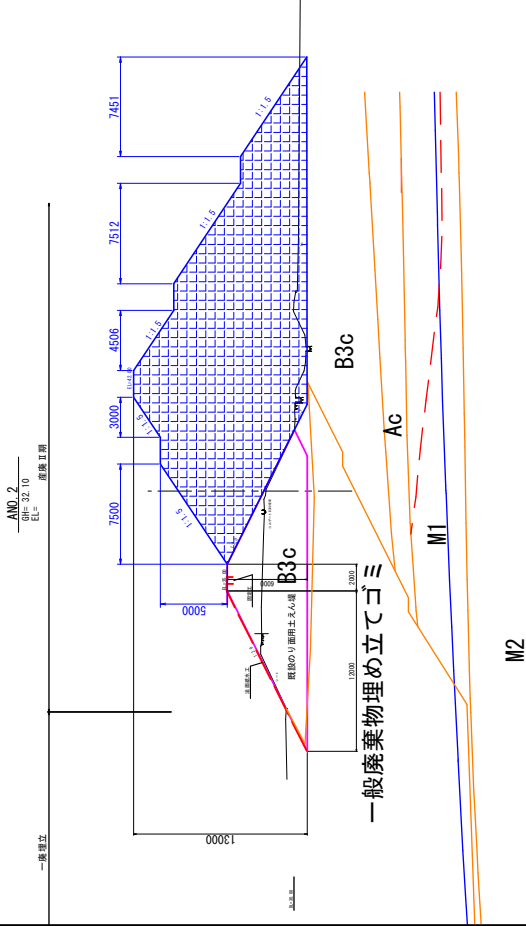
図面名	第Ⅰ期埋立区域（一廃側ブレロー／盛土盛り替え）
縮尺	1:1000
図面番号	212
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境整備センター

S=1：400

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

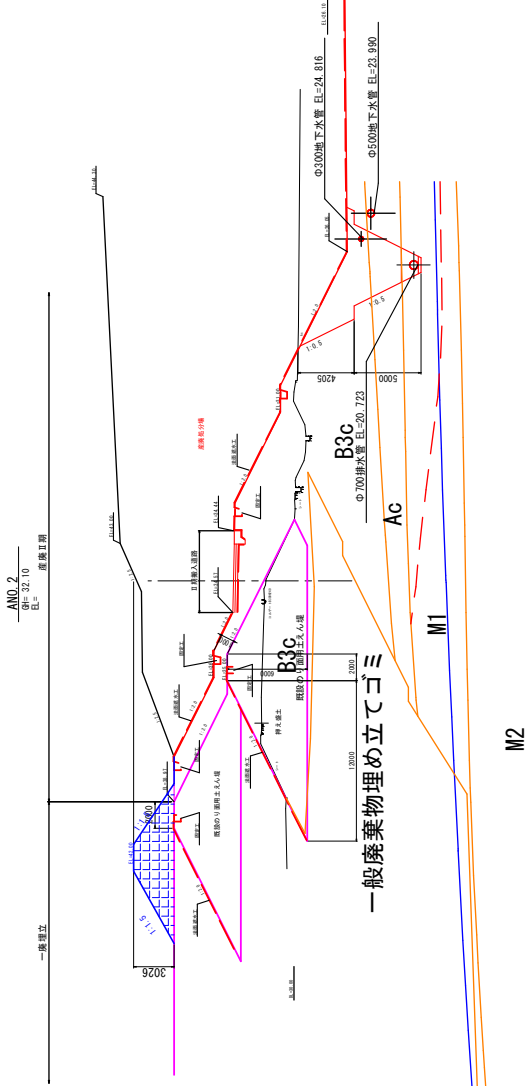
STEP1



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

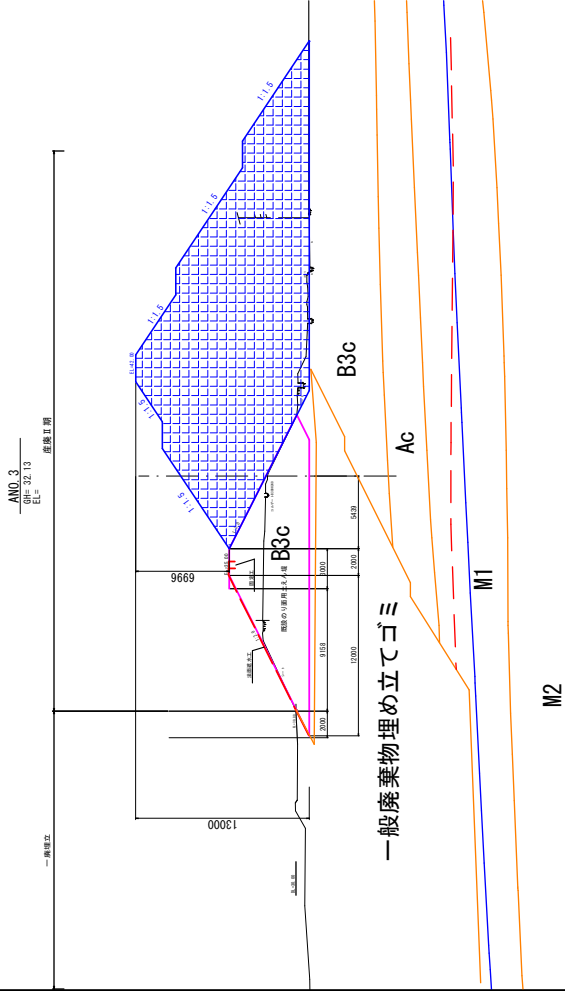


図面名	第Ⅰ期／既設一廃処分場側押さえ盛土横断面図 ANo. 2
縮尺	1：400
図面番号	214
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境管理センター

STEP1数量表（ブレード）

	単位	数量
一廃側ブレード盛土	m2	269.1

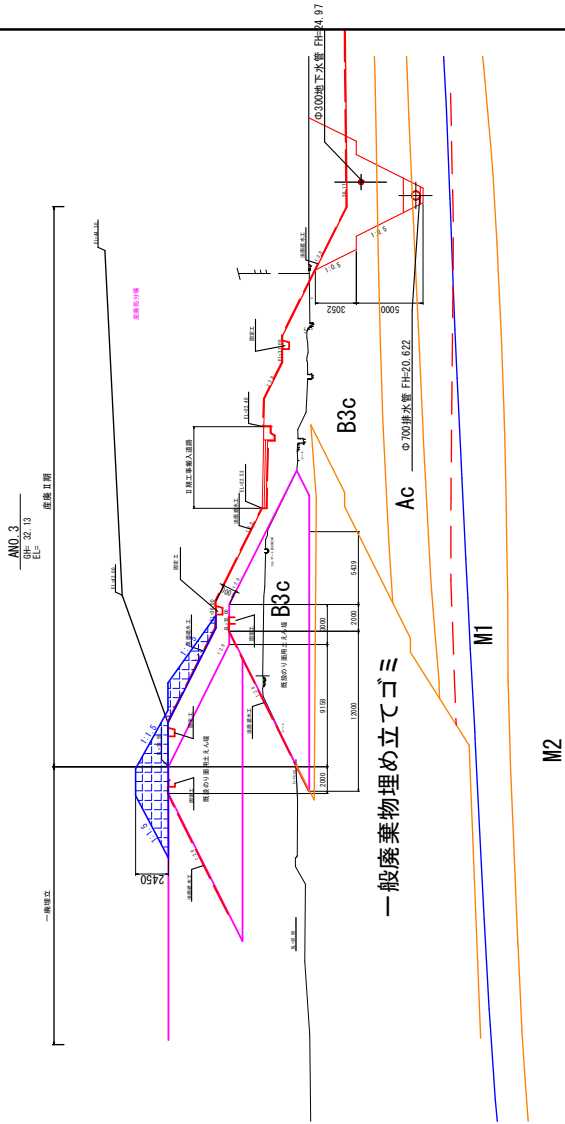
STEP1



STEP2数量表（ブレード）

	単位	数量
一廃側ブレード盛土	m2	22.9

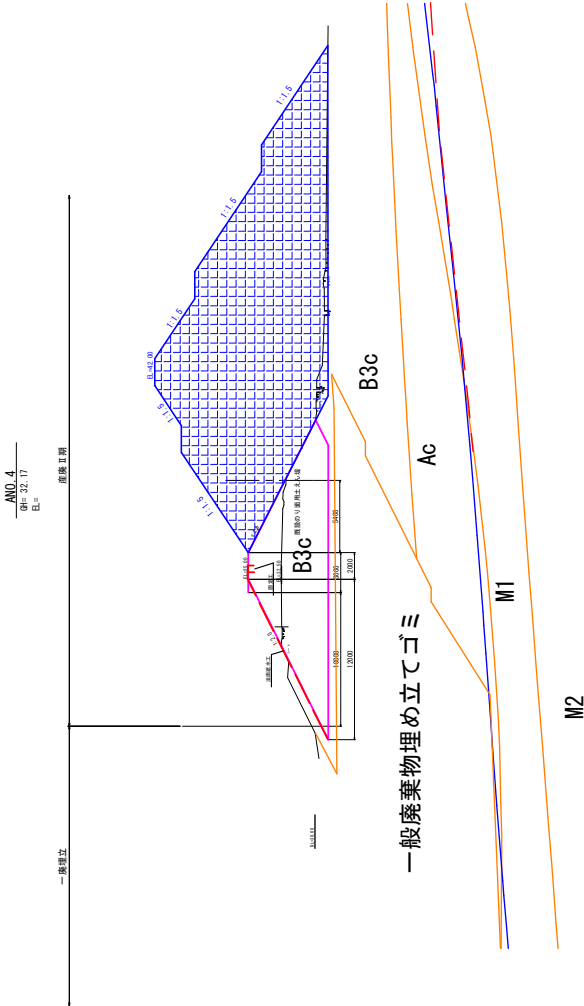
STEP2



STEP1数量表（ブレード）

	単位	数量
一廃側ブレード盛土	m2	268.7

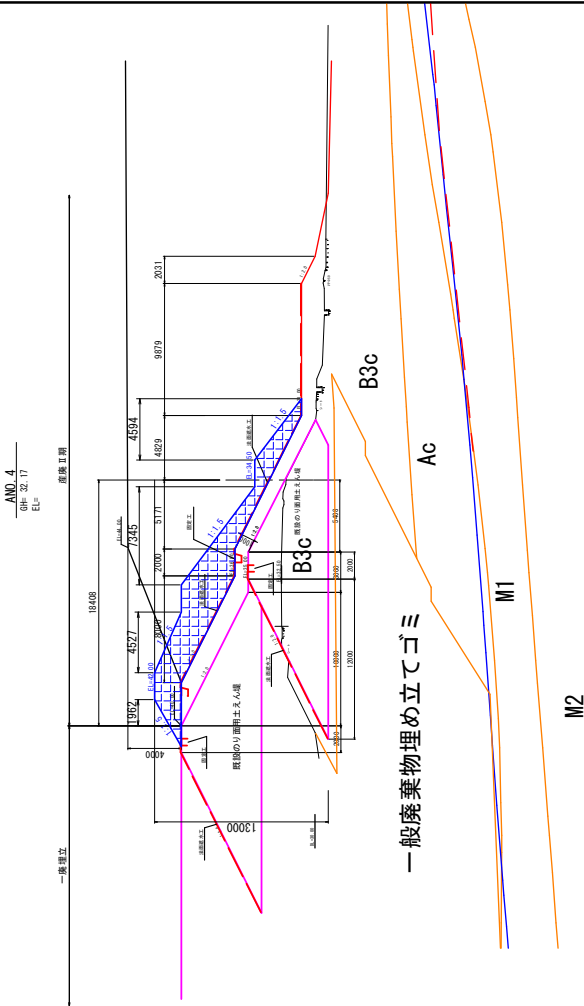
STEP1



STEP2数量表（ブレード）

	単位	数量
一廃側ブレード盛土	m2	47.9

STEP2



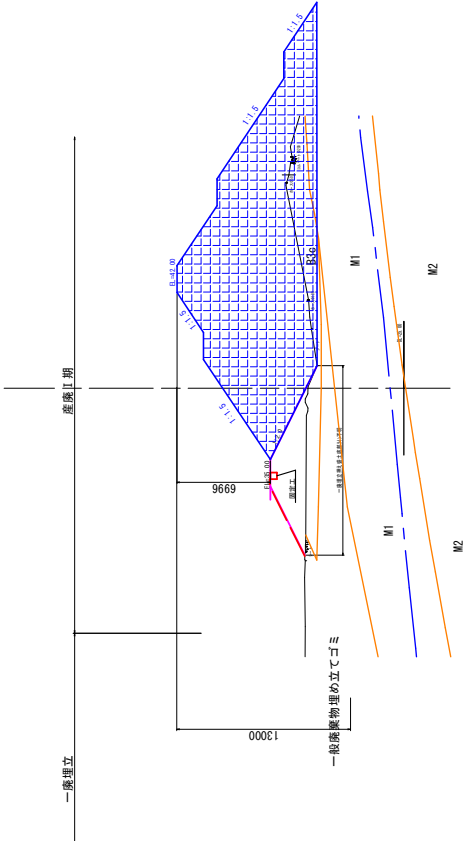
S=1：400

STEP1数量表（ブレロード）

	単位	数量
一廃側ブレロード盛土	m2	201.4

STEP1

ANo. 6
GF= 32.19
EL=

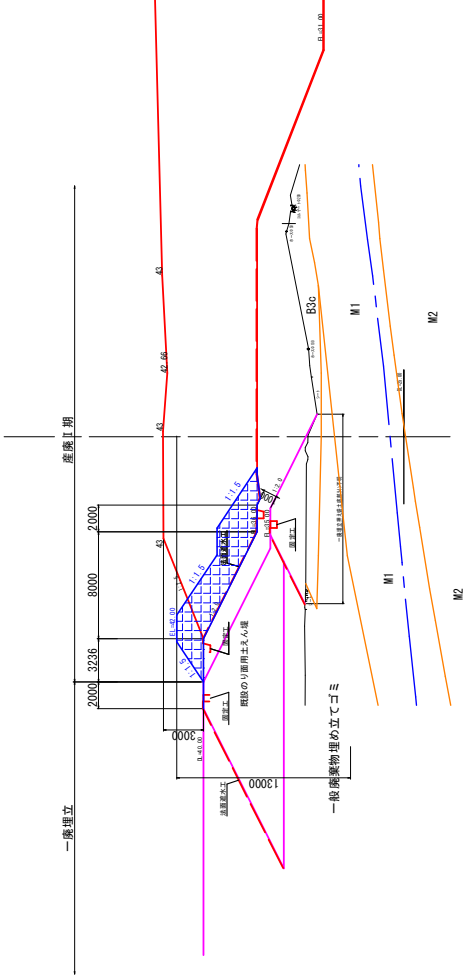


STEP2数量表（ブレロード）

	単位	数量
一廃側ブレロード盛土	m2	31.4

STEP2

ANo. 6
GF= 32.19
EL=



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]

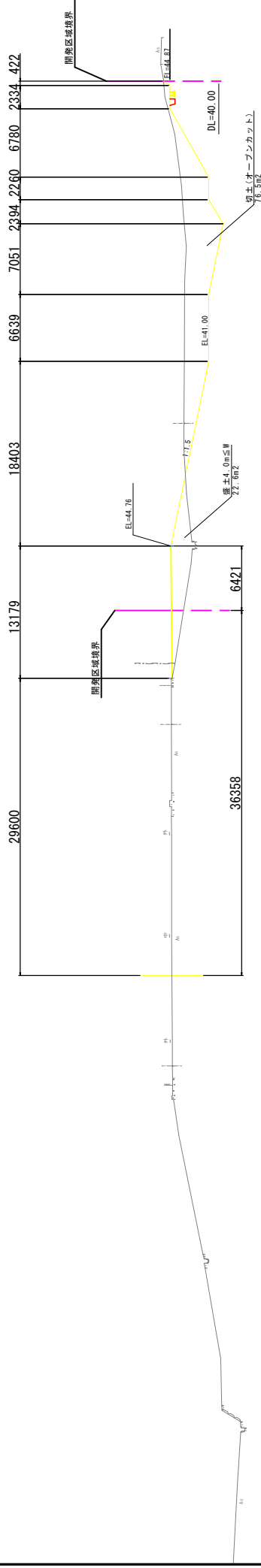
第 I 期 土量計算書

[illegible]

第Ⅰ期／造成計畫横断面(1)

數量表		工 種	單位	數量	用 途
		切 土	m ²	76.5	
		盛土 (W < 2.5m)	m ²	-	
		盛土 (2.5m ≤ W < 4.0m)	m ²	-	
		盛土 (4.0m ≤ W)	m ²	22.6	盛土法面

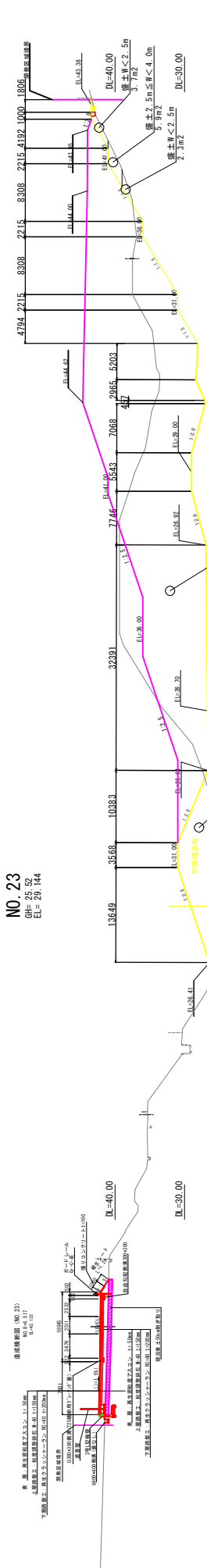
NO. 26
GH= 44.68
EL=



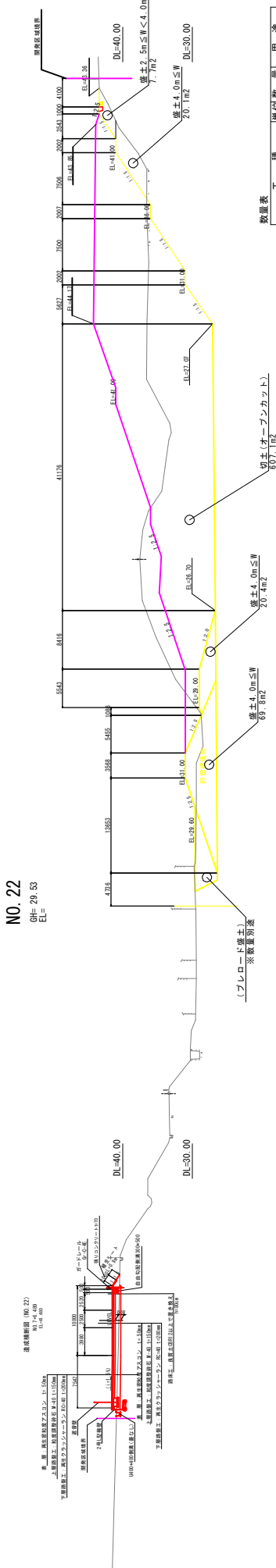
工 事 名		
図 面 名	第1期ノ造成計画概略図(1)	
縮 尺	1:400	図面番号
事業主体	公益財団法人 鳥取県環境管理事業センター	

第 I 期／造成計画横断面図 (3)

S=1 : 600



切工	種	横断数量	用途
切	土	m ² 599.9	切土
盛	土 (0.5m ≦ W < 4.0m)	m ² 6.0	盛土法面
盛	土 (0.5m ≦ W < 4.0m)	m ² 5.9	盛土法面
盛	土 (4.0m ≦ W)	m ² 69.8	貯留量算



切工	種	横断数量	用途
切	土	m ² 607.1	切土
盛	土 (0.5m ≦ W < 4.0m)	m ² 7.7	盛土法面
盛	土 (0.5m ≦ W < 4.0m)	m ² 6.0	盛土法面
盛	土 (4.0m ≦ W)	m ² 8.0	貯留量算
盛	土 (4.0m ≦ W)	m ² 20.4	貯留量算

「計測調査報告書」及び「設計図面」の作成に当たっては、以下の事項に留意して作成した。

工事名	第 I 期／造成計画横断面図 (3)
図面名	図面番号
縮尺	1:600
事業主体	公団建設法人 東京都建設局 都市整備センター

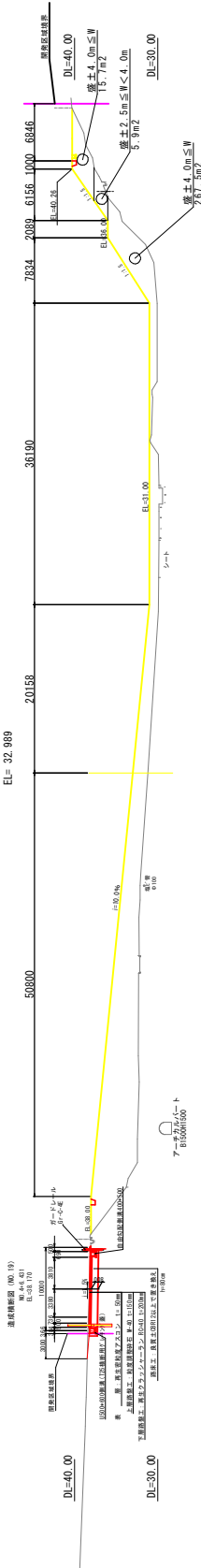
第Ⅰ期／造成計画横断面(4)

第 I 期／造成計画横断面 (5)

S=1 : 600

NO. 19

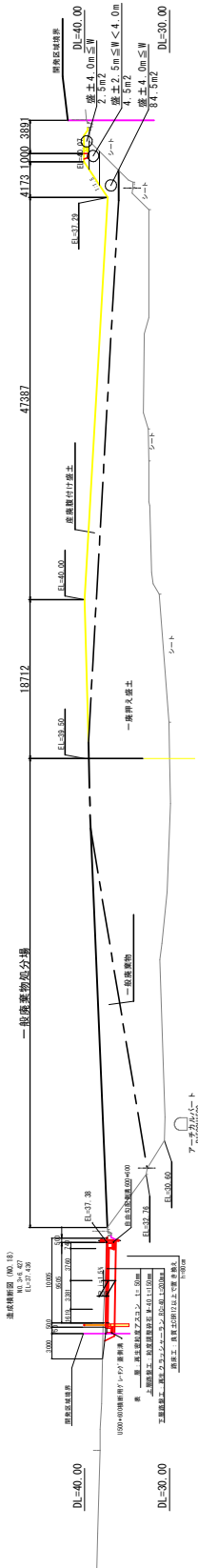
GH= 31.20
EL= 32.989



工 種	単位数量	用途
切土	m ²	-
盛土 (W<2.5m)	m ²	-
盛土 (2.5m≤W<4.0m)	m ²	5.9 盛土法面
盛土 (4.0m≤W)	m ²	283.2 法面、場内

NO. 18

GH= 30.00
EL= 33.500



工 種	単位数量	用途
切土	m ²	-
盛土 (W<2.5m)	m ²	-
盛土 (2.5m≤W<4.0m)	m ²	4.5 盛土法面
盛土 (4.0m≤W)	m ²	87.0 法面、場内

「市町村道路及び河川敷に隣接する土地」は、土地所有権は、市町村にあり、市町村が管理するものである。

工 事 名	第 I 期／造成計画横断面 (5)
図 面 名	図 面 番 号
縮 尺	1:600
事業主体	公団建設法人、東京都建設局、東京都建設局、東京都建設局

第Ⅰ期 県道取付道路 土量計算書

[illegible]

[illegible]

第Ⅰ期 県道取付道路 土量計算書(2号プレキャストL型擁壁工作業土工)

[illegible]

第Ⅰ期 県道取付道路(張りこ、植生シート、法面整形)

[illegible]

数量計算書

[illegible]

断面図

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

Figure 1: Cross-section diagram of a guardrail base. The diagram shows a vertical L-shaped concrete base (L型擁壁) with a width of 200mm at the top and 20mm at the base. A 20mm thick rubber buffer material (緩衝材ゴム t=20mm) is attached to the side of the base. The base is embedded in a concrete foundation (基礎コンクリート) with a depth of 400mm. The foundation is supported by a layer of crushed stone (基礎碎石) with a thickness of 100mm. The total width of the base and foundation is 1100mm, and the total height is 1000mm. The diagram also shows a 100mm thick layer of mortar (敷モルタル) on top of the foundation and a 20mm thick layer of concrete (基礎コンクリート) on top of the mortar.

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

- Overall width: 2000
- Overall height: 1000
- Top flange width: 1960
- Top flange height: 20
- Bottom flange width: 1917
- Bottom flange height: 41
- Internal height: 600
- Top flange thickness: 100
- Feature: 埋め込み穴 (Embedded hole) H400x ϕ 220/200

数量計算書

[illegible]

[illegible]

(1 式 当り)

数量

2.89

6. 69

2.00

6.00

2.00

13.40

2.00

2.00

2.00

4.00

2.00

4.00

2.00

4 00

2 00

5 06

2 00

38.98

25.06

2号プレキャストL型擁壁 数量計算書

L型擁壁設置工

(1式 当り)

項 目

算 式

単位

数 量

プレキャストL型擁壁 数量表

一式 (63.913m) 当り

名 称	元 規 格	規 格	種 別	製 品 長	単位	数量	製 品 NO.	
L型擁壁 (砂質土用)	H' -1400	H-1400	標準	2000	本	2	12, 13	
			調整	1318		2	14, 15	
	H' -1500	H-1500	標準	2000		3	9～11	
			H' -1700	H-1700		標準	2000	3
	調整	1174				1	1	
	調整	1224				2	7, 8	
	斜切(左カット)、差し筋付	1850/ 680				1	4	
	斜切(右カット)、差し筋付	1850/ 680				1	5	
	H' -2100	H-1200 特殊	調整、天端カット	1446		2	16, 17	
			H-1400 特殊	天端カット		2000	1	18
			H-1600 特殊	天端カット		2000	1	19
			H-1800 特殊	天端カット		2000	1	20
	H' -2400	H-1700 特殊	天端カット	2000		1	21	
			H-1900 特殊	天端カット		2000	1	22
			H-2100 特殊	天端カット		2000	1	23
	H' -2800	H-2100 特殊	天端カット	2000		1	24	
			H-2300 特殊	天端カット		2000	1	25
			H-2500 特殊	天端カット		2000	1	26
	H' -3250	H-2500 特殊	天端カット	2000		1	27	
			H-2700 特殊	天端カット		2000	1	28
			H-2900 特殊	天端カット		2000	1	29
	H' -3500	H-2900 特殊	天端カット	2000		1	30	
			H-3000 特殊	天端カット		2000	1	31
			H-3100 特殊	天端カット		2000	1	34
		天端カット、開口φ400		2000		1	33	
		調整、天端カット		1063		1	35	
		H-3200 特殊	天端カット	2000		1	32	
合 計							35	

ガードレール Gr-C-2B

L= 20.0

m

20.00

ガードレール基礎ブロック

L= 20.0

m

20.00

N= 20.00 / 2.0

=

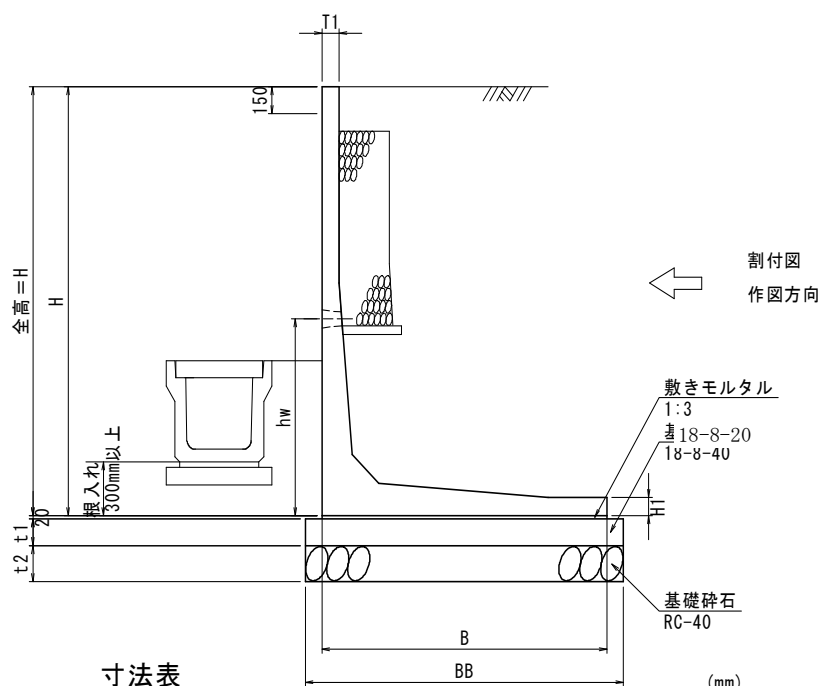
個

10

2号プレキャストL型擁壁 材料集計表

元規格 (H)	名称	カット後規格 (H')	L	適用	単位	数量	延長
1400	H=1.4m	1400	2000		個	2	4,000
	H=1.4m	1400	1344	短尺	個	2	2,688
						計	6.69
1500	H=1.5m	1500	2000		個	3	6,000
							6.00
1700	H=1.7m	1700	2000		個	3	6,000
	H=1.7m	1700	1251	短尺	個	1	1,251
	H=1.7m	1700	1225	短尺	個	2	2,450
	H=1.7m	1700	1850	斜切・差し筋	個	2	3,700
							13.40
2100	H=1.2m特殊	1200	1446	頭切・短尺	個	2	2,892
	H=1.4m特殊	1400	2000	頭切	個	1	2,000
	H=1.6m特殊	1600	2000	頭切	個	1	2,000
	H=1.8m特殊	1800	2000	頭切	個	1	2,000
							8.89
2400	H=1.7m特殊	1700	2000	頭切	個	1	2,000
	H=1.9m特殊	1900	2000	頭切	個	1	2,000
	H=2.1m特殊	2100	2000	頭切	個	1	2,000
							6.00
2800	H=2.1m特殊	2100	2000	頭切	個	1	2,000
	H=2.3m特殊	2300	2000	頭切	個	1	2,000
	H=2.5m特殊	2500	2000	頭切	個	1	2,000
							6.00
3250	H=2.5m特殊	2500	2000	頭切	個	1	2,000
	H=2.7m特殊	2700	2000	頭切	個	1	2,000
	H=2.9m特殊	2900	2000	頭切	個	1	2,000
							6.00
3500	H=2.9m特殊	2900	2000	頭切	個	1	2,000
	H=3.0m特殊	3000	2000	頭切	個	1	2,000
	H=3.1m特殊	3100	2000	頭切	個	1	2,000
	H=3.1m特殊	3100	2000	頭切・開口φ400	個	1	2,000
	H=3.1m特殊	3100	1063	頭切・短尺	個	1	1,063
	H=3.2m特殊	3200	2000	頭切	個	1	2,000
							11.06
						合計	64.04

2号プレキャストL型擁壁 H=1400~1700 数量計算書



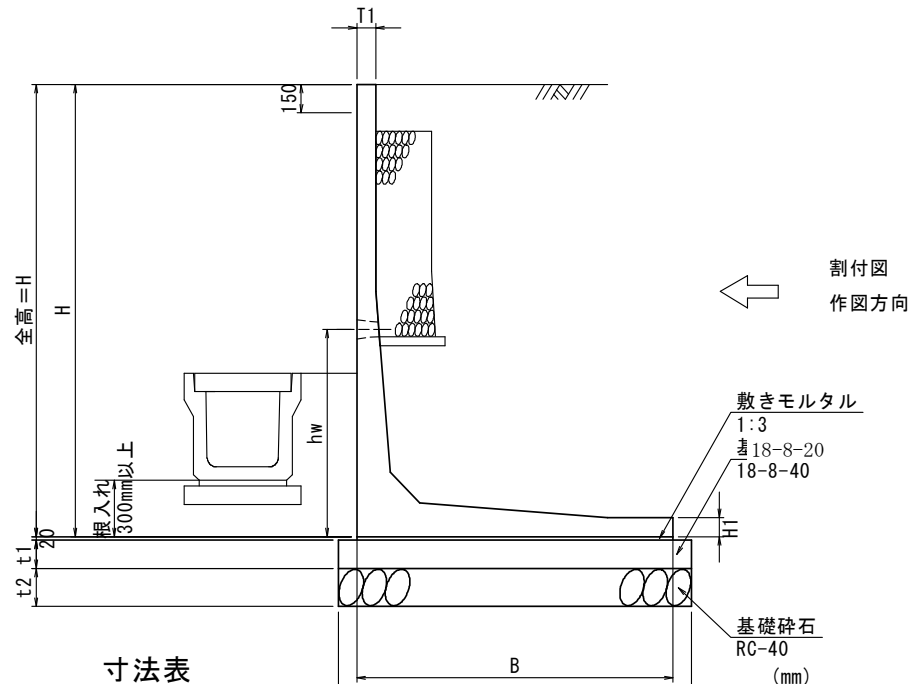
寸法表

規格H	T1	H1	B	BB	t1	t2	hw	備考
1400	80	80	1100	1300	100	200	700	
1500	100	80	1150	1350	100	200	900	
1700	100	80	1300	1500	100	200	500	

※ 元規格の標準の値を示す。

項 目	算 式	単位	数 量
H=1.4m(H-' 1400)			
プレキャストL型擁壁	L=	m	10.0
砕石基礎 (RC-40)	t=20cm A= 1.30 × 10.0	m2	13.0
基礎コンクリート (18-8-20)	t=10cm V= 1.30 × 0.10 × 10.0	m3	1.3
基礎コン型枠	t=10cm A= 0.10 × 2.0 × 10.0	m2	2.0
敷モルタル(1:3)	t=2cm V= 1.10 × 0.02 × 10.0	m3	0.22
基面整正	A= 1.30	m2	1.3
	※裏込め砕石は別途算出		
H=1.5m(H-' 1500)			
プレキャストL型擁壁	L=	m	10.0
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 V= 1.35 × 0.10 × 10.0	m3	1.4
基礎コン型枠	t=10cm A= 0.10 × 2.0 × 10.0	m2	2.0
敷モルタル(1:3)	t=2cm V= 1.15 × 0.02 × 10.0	m3	0.23
基面整正	A= 1.35	m2	1.4
	※裏込め砕石は別途算出		

2号プレキャストL型擁壁 H=1400~1700 数量計算書



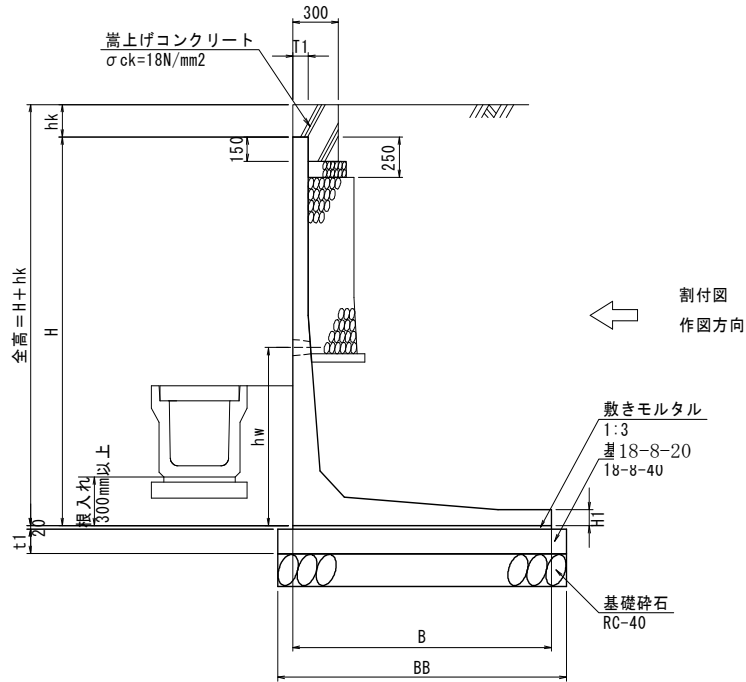
寸法表

規格H	T1	H1	B	BB	BB	t1	t2	hw	備考
1400	80	80	1100	1300		100	200	700	
1500	100	80	1150	1350		100	200	900	
1700	100	80	1300	1500		100	200	500	

※ 元規格の標準の値を示す。

[illegible]

2号プレキャストL型擁壁 H=2100 数量計算書



寸法表

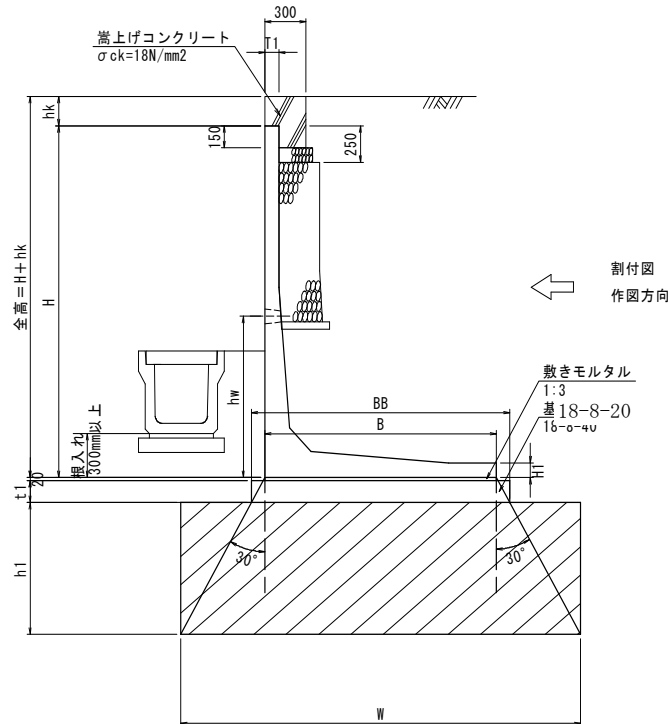
規格H	T1	H1	B	BB	t1	t2	hw	備考
2100	100	100	1550	1750	150	200	1100	

※ 元規格の標準の値を示す。

(10m 当り)

項目	算式	単位	数量
H=2.1m(H=2100)			
プレキャストL型擁壁	L=	m	10.0
碎石基礎 (RC-40)	t=20cm A= 1.75 × 10.0	m ²	17.5
基礎コンクリート (18-8-20)	t=10cm V= 1.75 × 0.10 × 10.0	m ³	1.8
基礎コン型枠	t=10cm A= 0.10 × 2.0 × 10.0	m ²	2.0
敷モルタル(1:3)	t=2cm V= 1.55 × 0.02 × 10.0	m ³	0.31
基面整正	A= 1.75	m ²	1.8
	※嵩上げコンクリート 裏込め碎石は別途算出		

2号プレキャストL型擁壁 H=2400~2800 数量計算書



寸法表

(mm)

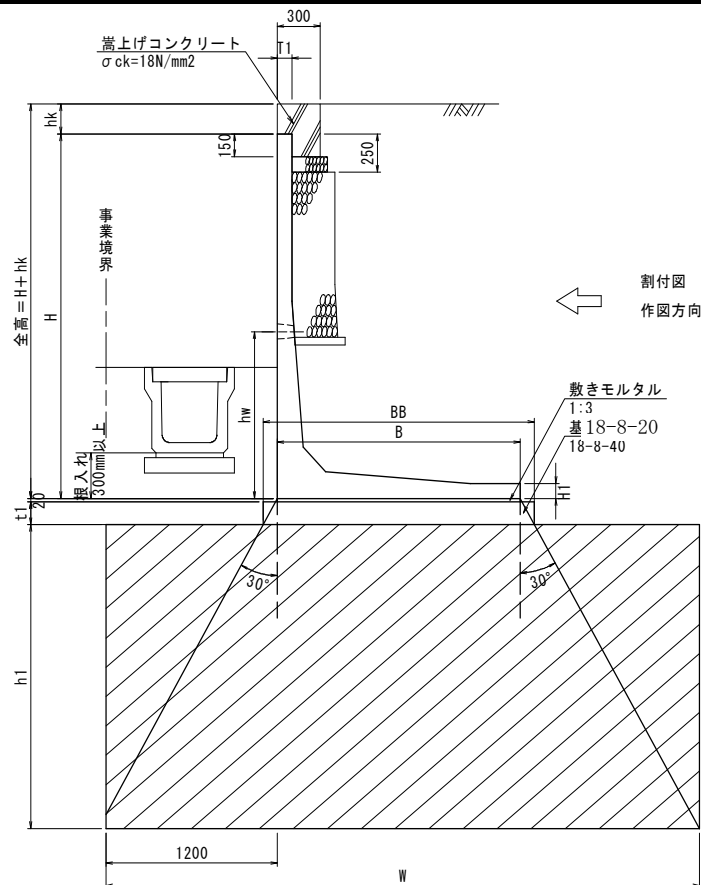
規格H	T1	H1	B	BB	t1	hw	h1	W	改良強度 (kN/m ²)	備考
2400	100	100	1700	1900	150	1100	500	2474	300	
2800	100	100	1950	2150	150	1200	1500	3878	350	

※ 元規格の標準の値を示す。

(10m 当り)

項 目	算 式	単位	数 量
H=2.4m(H' 2400)			
プレキャストL型擁壁	L=	m	10.0
基礎コンクリート (18-8-20)	t=15cm V= 1.90 × 0.15 × 10.0	m ³	2.9
基礎コン型枠	t=15cm A= 0.15 × 2.0 × 10.0	m ²	3.0
敷モルタル(1:3)	t=2cm V= 1.70 × 0.02 × 10.0	m ³	0.34
基面整正	A= 1.90	m ²	1.9
	※嵩上げコンクリート、裏込め砕石は別途算出		
H=2.8m(H' 2800)			
プレキャストL型擁壁	L=	m	10.0
基礎コンクリート (18-8-20)	t=15cm V= 2.15 × 0.15 × 10.0	m ³	3.2
基礎コン型枠	t=15cm A= 0.15 × 2.0 × 10.0	m ²	3.0
敷モルタル(1:3)	t=2cm V= 1.95 × 0.02 × 10.0	m ³	0.39
基面整正	A= 2.15	m ²	2.2
	※嵩上げコンクリート、裏込め砕石は別途算出		

2号プレキャストL型擁壁 H=3250~3500 数量計算書



寸法表

規格H	T1	H1	B	BB	t1	hw	h1	W	改良強度 (kN/m ²)	備考
3250	130	130	2200	2400	150	1000	2000	4153	400	
3500	130	130	2350	2550	150	1000	2300	4153	410	

※ 元規格の標準の値を示す。

(10m 当り)

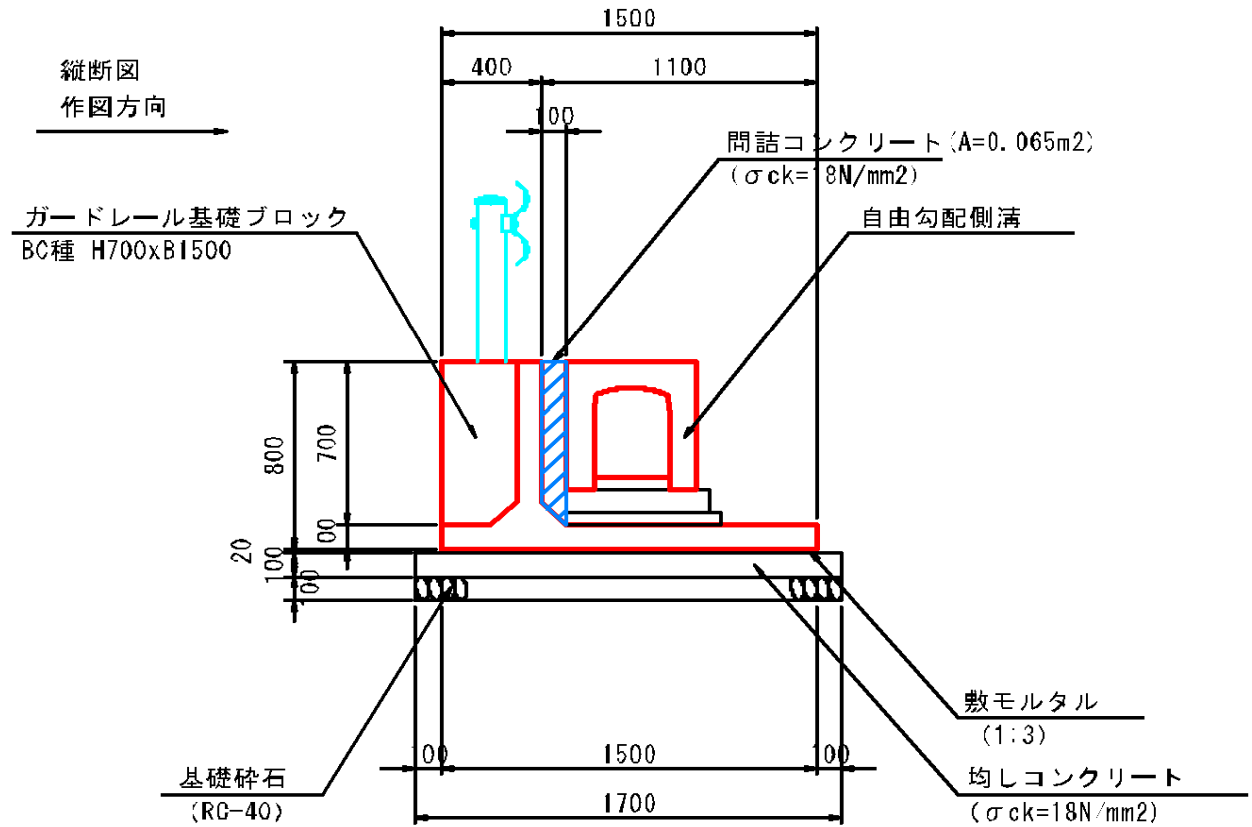
項目	算式	単位	数量
H=3.25m (H' 3250)			
プレキャストL型擁壁	L=	m	10.0
基礎コンクリート (18-8-20)	t=15cm V= 2.40 × 0.15 × 10.0	m ³	3.6
基礎コン型枠	t=15cm A= 0.15 × 2.0 × 10.0	m ²	3.0
敷モルタル(1:3)	t=2cm V= 2.20 × 0.02 × 10.0	m ³	0.44
基面整正	A= 2.40	m ²	2.4
	※嵩上げコンクリート、裏込め砕石は別途算出		
H=3.50m (H' 3500)			
プレキャストL型擁壁	L=	m	10.0
基礎コンクリート (18-8-20)	t=15cm V= 2.55 × 0.15 × 10.0	m ³	3.8
基礎コン型枠	t=15cm A= 0.15 × 2.0 × 10.0	m ²	3.0
敷モルタル(1:3)	t=2cm V= 2.35 × 0.02 × 10.0	m ³	0.47
基面整正	A= 2.55	m ²	2.6
	※嵩上げコンクリート、裏込め砕石は別途算出		

概 要 図

2号ガードレール基礎ブロック

標準施工断面図

S=1:30



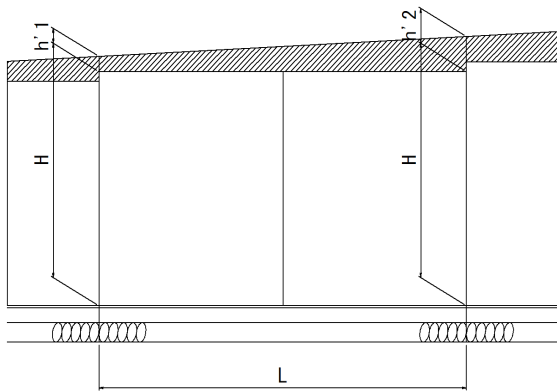
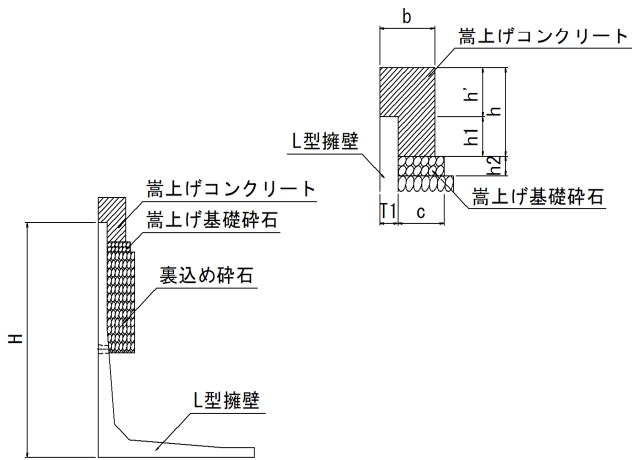
数量計算書

[illegible]

第Ⅰ期 県道取付道路 地盤改良工（2号プレキャストL型擁壁）

[illegible]

2号プレキャストL型擁壁 嵩上げコンクリート 数量計算書



- H : 製品高
L : 施工延長
T1 : 製品部材厚
b : 嵩上げコンクリート幅
h : 嵩上げコンクリート高
h' : 平均嵩上げコンクリート高
h'1 : 嵩上げコンクリート高
h'2 : 嵩上げコンクリート高
h1 : 嵩上げコンクリートの最下部から
製品天端までの高さ
h2 : 嵩上げコンクリート基礎碎石高さ
c : 嵩上げコンクリート基礎碎石幅

〈 嵩上げコンクリート数量算出式 〉

嵩上げコンクリート量 $(b \times h - T1 \times h1) \times L$ (m³)

但し、 平均嵩上げコンクリート厚 $h' = (h'1 + h'2) / 2$ (m)
嵩上げコンクリート高さ $h = h1 + h'$ (m)

嵩上げコンクリート型枠量 $(h + h') \times L$ (m²)

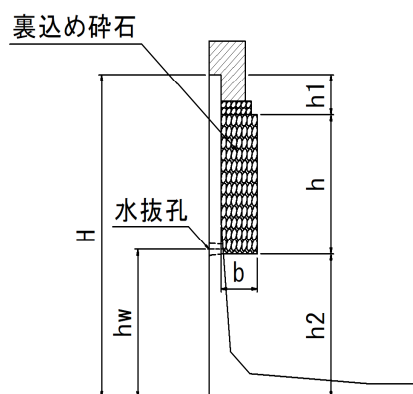
嵩上げコンクリート基礎碎石 $c \times L$ (m²)

上記の計算式から嵩上げコンクリート数量を算出し、以下の表に示す。

2号プレキャストL型擁壁 嵩上げコンクリート 数量計算書

規格	元規格	延長 (m)	b (m)	T1 (m)	h1 (m)	h2 (m)	h'1 (m)	h'2 (m)	h' (m)	h (m)	c (m)	コンクリート量 (m³)	型枠量 (m²)	基礎碎石 (m²)			
H-1200 特殊	H-2100	2.892	0.300	0.100	0.150	0.100	0.062	0.320	0.191	0.341	0.250	0.252	1.539	0.723			
H-1400 特殊	H-2100	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.120	0.298	0.209	0.359	0.250	0.185	1.136	0.500			
H-1600 特殊	H-2100	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.098	0.277	0.188	0.338	0.250	0.173	1.050	0.500			
H-1800 特殊	H-2100	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.077	0.266	0.172	0.322	0.250	0.163	0.986	0.500			
H-1700 特殊	H-2400	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.106	0.298	0.202	0.352	0.250	0.181	1.108	0.500			
H-1900 特殊	H-2400	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.098	0.290	0.194	0.344	0.250	0.176	1.076	0.500			
H-2100 特殊	H-2400	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.090	0.282	0.186	0.336	0.250	0.172	1.044	0.500			
H-2100 特殊	H-2800	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.112	0.303	0.208	0.358	0.250	0.185	1.130	0.500			
H-2300 特殊	H-2800	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.103	0.295	0.199	0.349	0.250	0.179	1.096	0.500			
H-2500 特殊	H-2800	2.000	0.300	0.100	0.150	0.100	0.095	0.287	0.191	0.341	0.250	0.175	1.064	0.500			
H-2500 特殊	H-3250	2.000	0.300	0.130	0.150	0.100	0.107	0.299	0.203	0.353	0.220	0.173	1.112	0.440			
H-2700 特殊	H-3250	2.000	0.300	0.130	0.150	0.100	0.099	0.291	0.195	0.345	0.220	0.168	1.080	0.440			
H-2900 特殊	H-3250	2.000	0.300	0.130	0.150	0.100	0.091	0.283	0.187	0.337	0.220	0.163	1.048	0.440			
H-2900 特殊	H-3500	2.000	0.300	0.130	0.150	0.100	0.133	0.257	0.195	0.345	0.220	0.168	1.080	0.440			
H-3000 特殊	H-3500	2.000	0.300	0.130	0.150	0.100	0.157	0.261	0.209	0.359	0.220	0.176	1.136	0.440			
H-3200 特殊	H-3500	2.000	0.300	0.130	0.150	0.100	0.061	0.165	0.113	0.263	0.220	0.119	0.752	0.440			
H-3100 特殊	H-3500	5.063	0.300	0.130	0.150	0.100	0.085	0.210	0.148	0.298	0.220	0.353	2.253	1.114			
合 計	施工延長 37.955 m														3.161	19.690	8.977

2号プレキャストL型擁壁 裏込碎石 数量計算書



- H : 製品高
 L : 施工延長
 b : 裏込碎石幅
 h : 裏込碎石高
 h1 : 製品天端から
 裏込碎石までの高さ
 h2 : 製品底版から水抜き孔下
 までの高さ

裏込碎石数量の算出に当たり、製品のリブおよびR部分と製品へこみ部分が相殺するものとし、擁壁背面をフラットとして考える。

〈 裏込碎石数量算出式 〉

$$\text{裏込碎石量} \quad b \times h \times L \quad (\text{m}^3)$$

$$\text{但し、 裏込碎石高} \quad h = H - (h1 + h2) \quad (\text{m})$$

$$h2 = hw - 0.075 / 2 \quad (\text{m})$$

(水抜き孔 75mm)

上記の計算式から裏込碎石数量を算出し、以下の表に示す。

2号プレキャストL型擁壁 裏込碎石 数量計算書

元規格	規格	延長 (m)	b (m)	h1 (m)	h (m)	hw (m)	碎石量 (m ³)
H- 1700	H- 1700	13.401	0.300	0.200	0.638	0.900	2.565
H- 1500	H- 1500	6.000	0.300	0.200	0.438	0.900	0.788
H- 1400	H- 1400	6.688	0.300	0.200	0.538	0.700	1.079
H- 2100	H- 1200 特殊	2.892	0.300	0.200	0.838	1.100	0.727
H- 2100	H- 1400 特殊	2.000	0.300	0.200	0.838	1.100	0.503
H- 2100	H- 1600 特殊	2.000	0.300	0.200	0.838	1.100	0.503
H- 2100	H- 1800 特殊	2.000	0.300	0.200	0.838	1.100	0.503
H- 2400	H- 1700 特殊	2.000	0.300	0.200	1.138	1.100	0.683
H- 2400	H- 1900 特殊	2.000	0.300	0.200	1.138	1.100	0.683
H- 2400	H- 2100 特殊	2.000	0.300	0.200	1.138	1.100	0.683
H- 2800	H- 2100 特殊	2.000	0.300	0.200	1.438	1.200	0.863
H- 2800	H- 2300 特殊	2.000	0.300	0.200	1.438	1.200	0.863
H- 2800	H- 2500 特殊	2.000	0.300	0.200	1.438	1.200	0.863
H- 3250	H- 2500 特殊	2.000	0.300	0.200	2.088	1.000	1.253
H- 3250	H- 2700 特殊	2.000	0.300	0.200	2.088	1.000	1.253
H- 3250	H- 2900 特殊	2.000	0.300	0.200	2.088	1.000	1.253
H- 3500	H- 2900 特殊	2.000	0.300	0.200	2.338	1.000	1.403
H- 3500	H- 3000 特殊	2.000	0.300	0.200	2.338	1.000	1.403
H- 3500	H- 3200 特殊	2.000	0.300	0.200	2.338	1.000	1.403
H- 3500	H- 3100 特殊	5.063	0.300	0.200	2.338	1.000	3.551
合 計	施工延長 64.044 m						22.823

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】

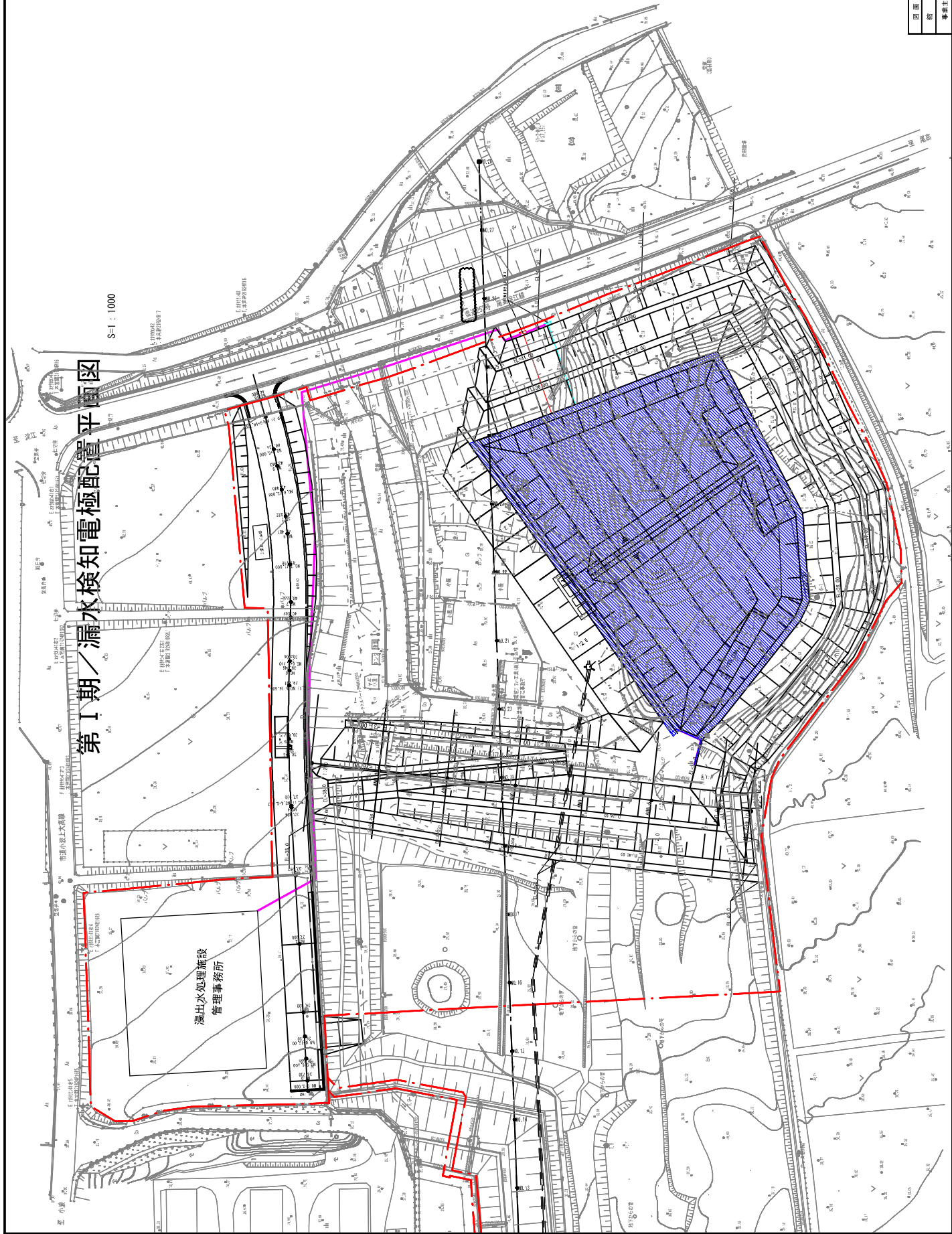
工 種	種 別	細 目	規 格	単位	数 量		摘 要
					設計	契約	
遮水工							
	遮水工	底面部のみ		m2	3,738.3	3,738	パターンA
	〃	底部～EL31.0	底部除く	m2	3,249.2	3,249	パターンB
	〃	EL31.0より上部	EL31.0除く	m2	6,874.4	6,874	パターンC
	漏えい検知システム	電気式	A=7,000m ²	式	1.0	1	底面+最下段法面
	モルタル吹付工	t=10cm		m2	316.3	316	
シート固定工							
	固定工	貯留堤天端部		m	88.0	88	
	〃	天端部		m	255.3	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



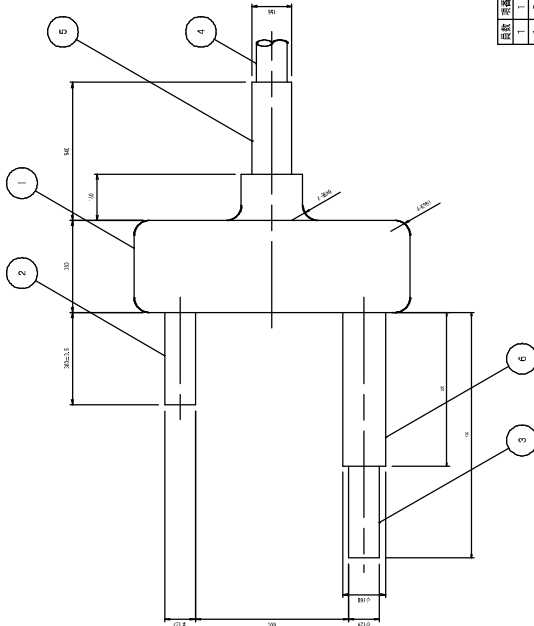
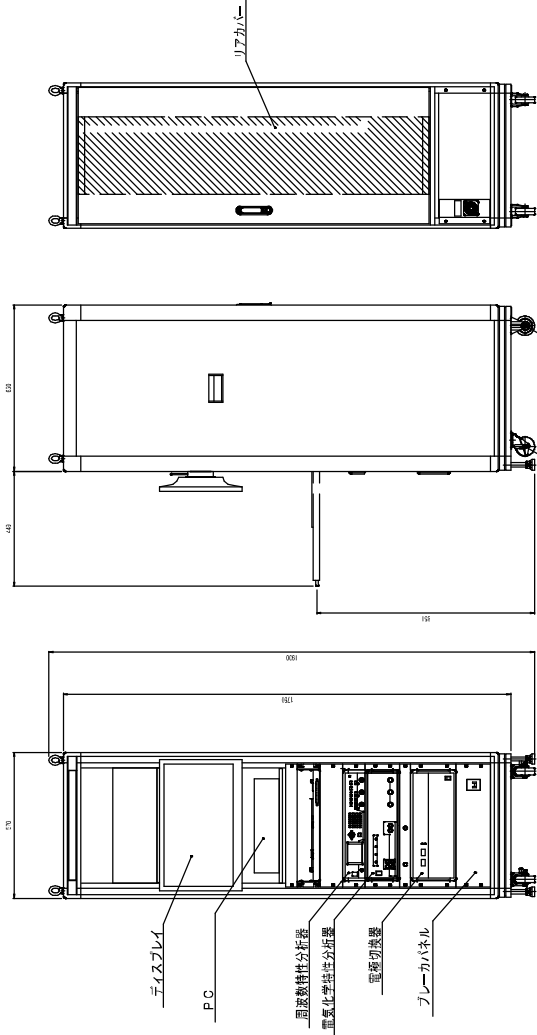
図面名	第Ⅰ期／漏水検知電極配置平面図
縮尺	1:1000
図面番号	1-08
事業主体	公益財団法人 東京都下水道局

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

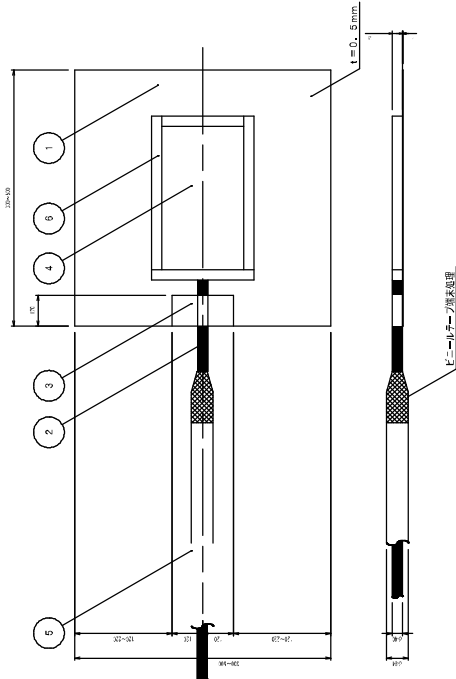
固定電極



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

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
漏水検知システム基本計測器	1:40	図面単位	図面寸法

固定工残土集計

[illegible]

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 $V = (0.70+1.00)*1/2*0.50*10.00$	m3	4.3
型 枠 工	$A = (0.70+1.00)*1/2*0.50*1$	m2	0.4
目 地 工 ($t=10\text{mm}$)	$A = (0.70+1.00)*1/2*0.50*1$	m2	0.4
床 掘	$V = (0.70+1.00)*1/2*0.50*10.00$	m3	4.3
基面整正	$A = 0.70*10.00$	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 $V = (0.55+0.73)*1/2*0.60*10.00$	m3	3.8
型 枠 工 (無 筋)	$A = 0.60*10+(0.73+0.55)*1/2*0.60*1$	m2	6.4
目 地 工 ($t=10\text{mm}$)	$A = (0.55+0.73)*1/2*0.60$	m2	0.4
床 掘	$V = (0.55+0.73)*1/2*0.60*10.00$	m3	3.8
基面整正	$A = 0.55*10.00$	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 $V = (0.86+0.50)*1/2*0.60*10.00$	m3	4.1
型 枠 工	$A = (0.86+0.50)*1/2*0.60*1$	m2	0.4
目 地 工 ($t=10\text{mm}$)	$A = (0.86+0.50)*1/2*0.60*1$	m2	0.4
床 掘	$V = (0.98+0.50)*1/2*0.80*10.00$	m3	5.9
基面整正	$A = 0.50*10.00$	m2	5.0
追加シート	遮水工で計上 $A = 0.50+0.52+0.835*2+0.50-2.0 = 1.19 \text{ m}^2$		

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

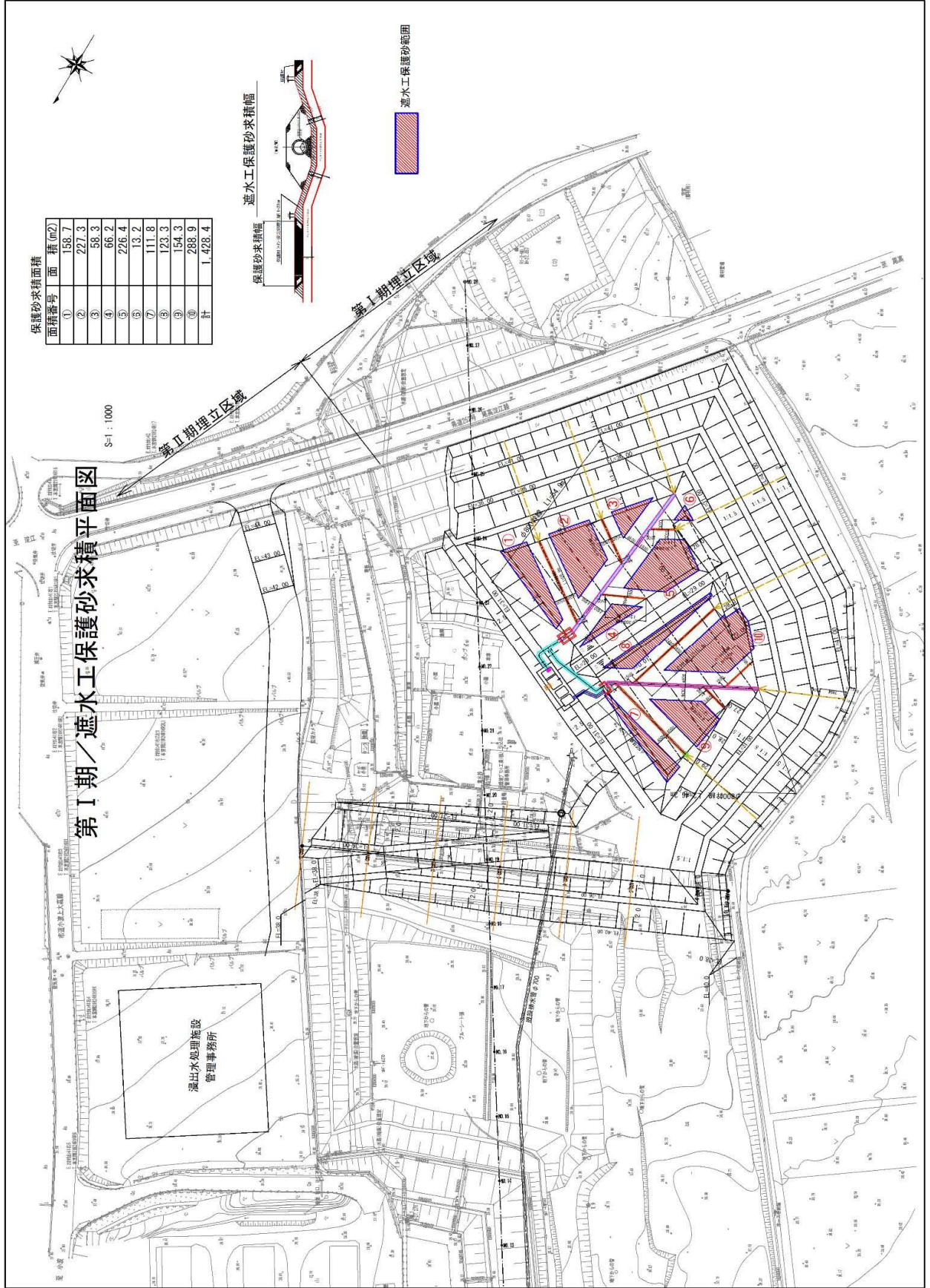
[illegible][illegible]

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	188.7
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

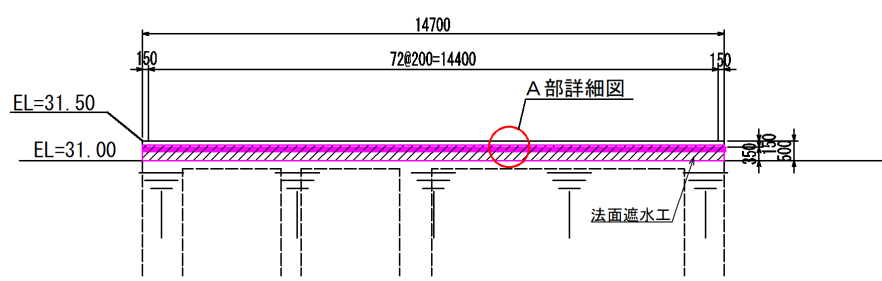
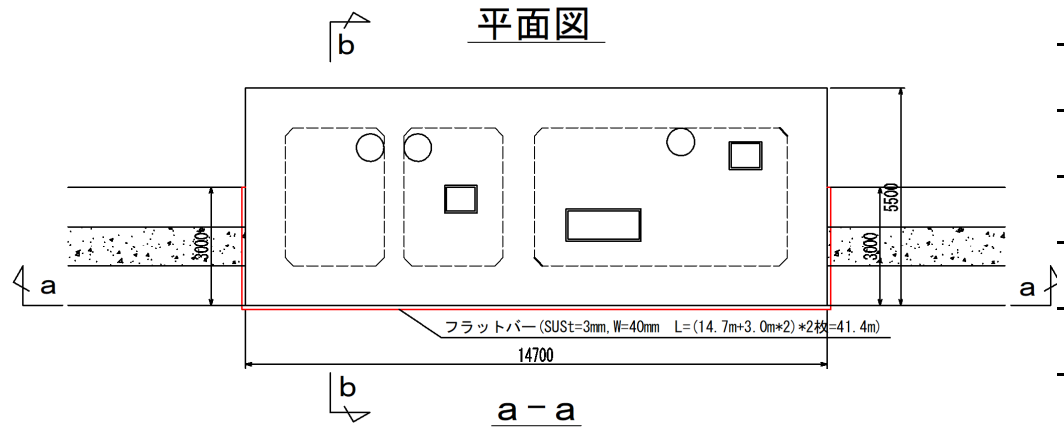
項目

算式

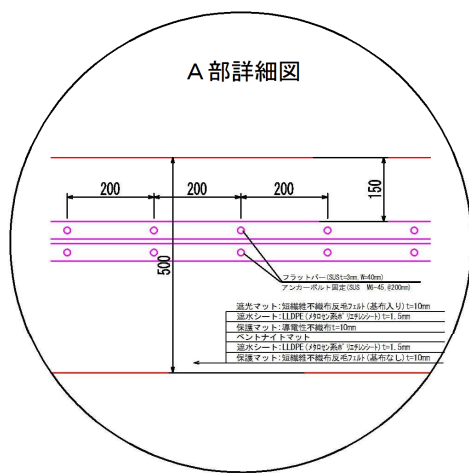
単位

数量

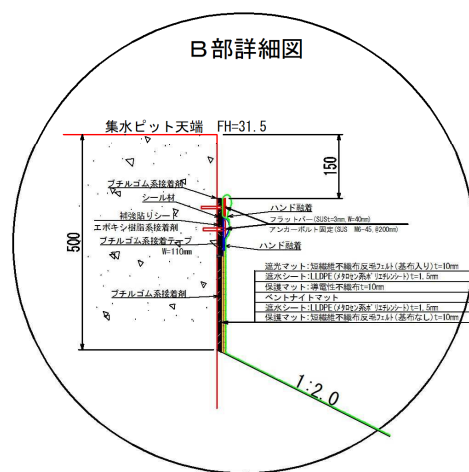
平面図



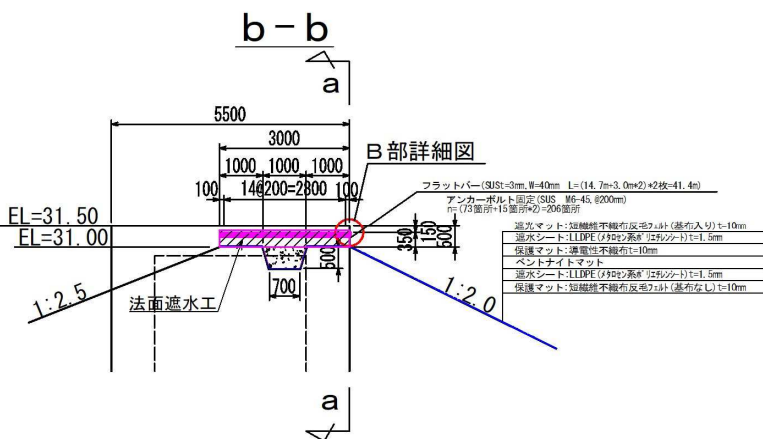
A部詳細図



B部詳細図



b-b

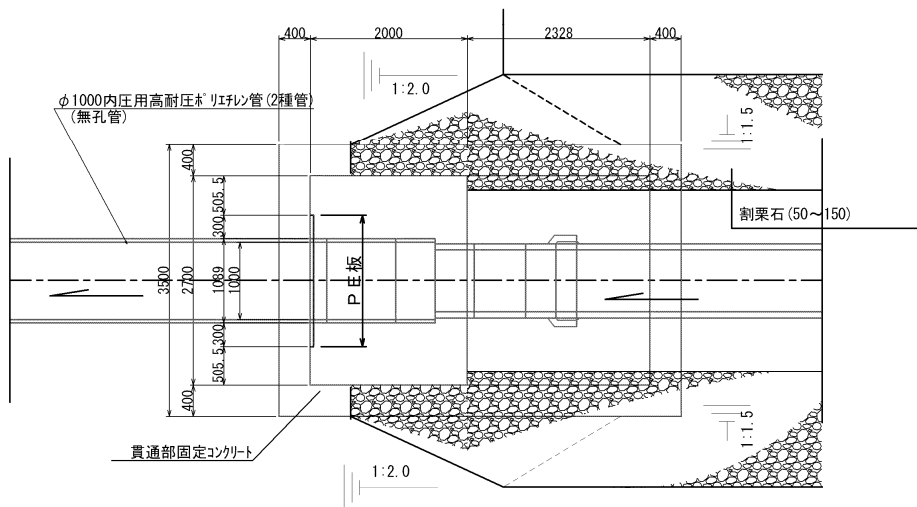


数量計算書

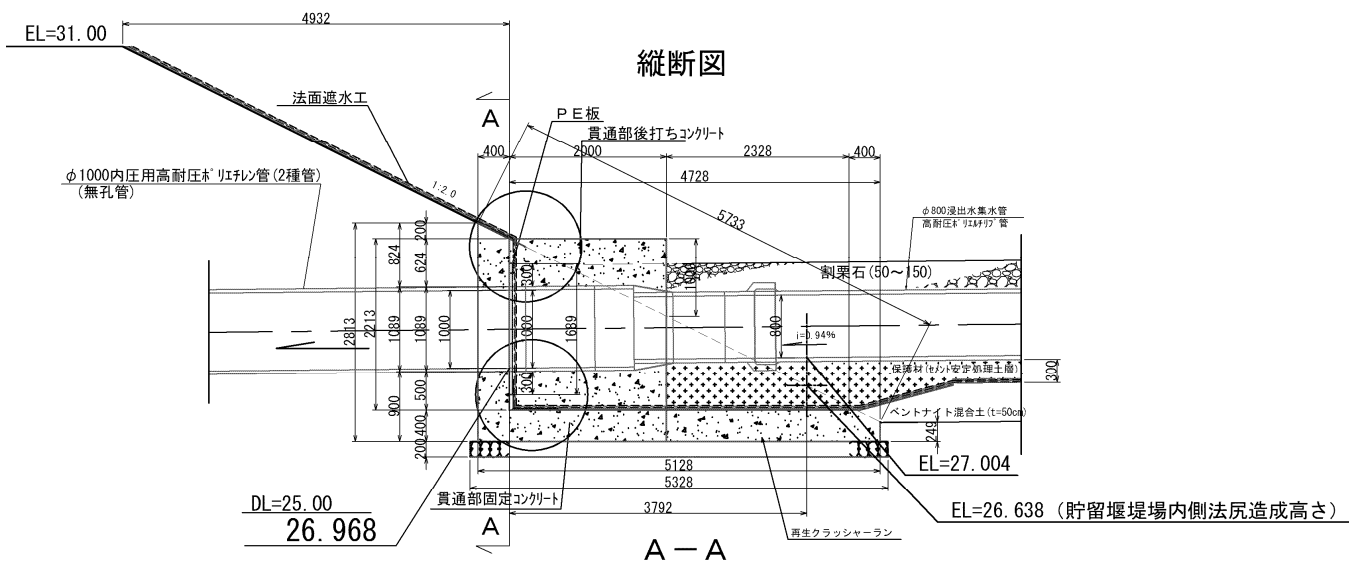
[illegible]

1-1区画シート貫通部

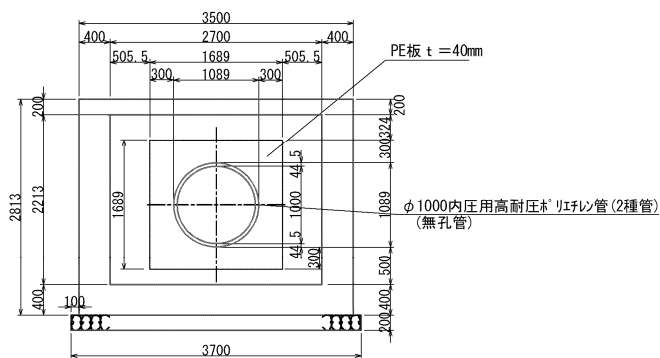
平面图



縦断面

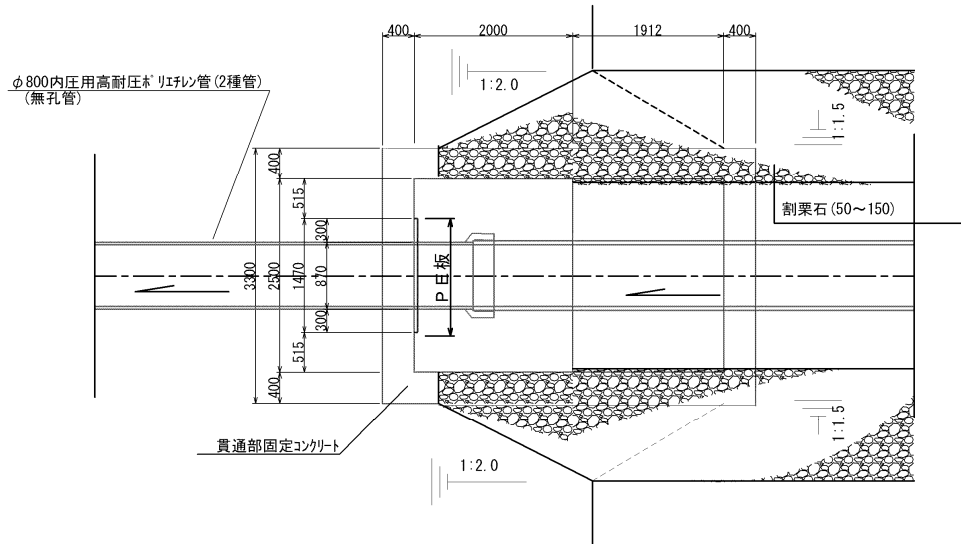


A – A

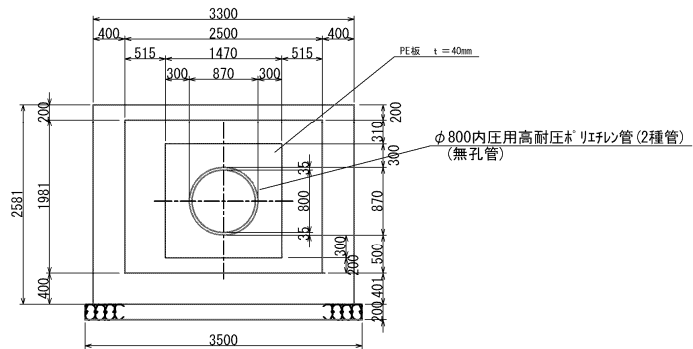
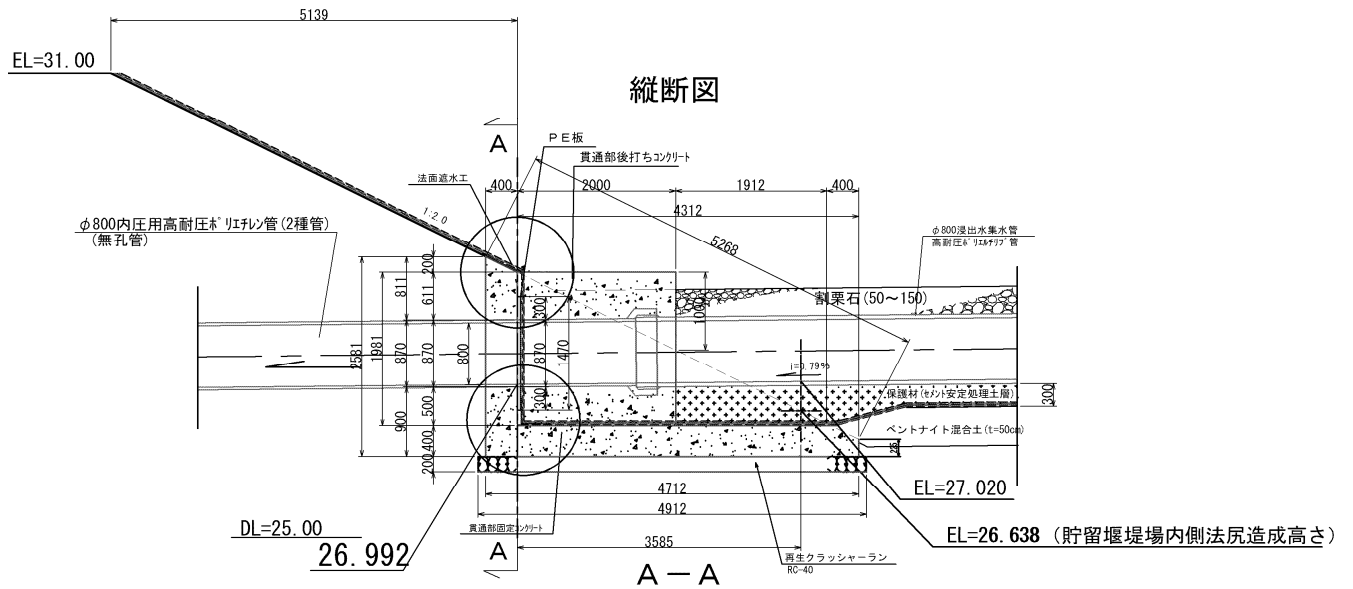


1-2区画シート貫通部

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	869.9	870	
		埋戻し	(幅1m未満)	m3	418.8	420	
		埋戻し	(幅1～4m)	m3	64.4	60	
		残 土		m3	417.0		場内土砂運搬で計上
		基面整正		m2	671.4	670	
	排水側溝・排水管	雨水I型側溝	(1)PU1-300*300	m	377.2	377	
		落蓋式側溝	(2)300*300	m	43.4	43	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	58.2	58	
		〃	(5)500*600	m	83.2	83	T-25横断用グレーチング蓋
		自由勾配側溝(縦断用)	(6)300*300	m	27.7	28	
		〃	(7)300*400	m	24.1	24	
		〃	(8)300*500	m	16.0	16	
		〃	(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(土留用)	(001)500*1100	m	12.0	12	
		〃	(002)500*1200	m	3.6	4	
		自由勾配側溝(横断用)	(13)300*400	m	36.2	36	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(14)300*500	m	9.5	10	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)500*600	m	18.4	18	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(17)600*600	m	4.8	5	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(18)600*900	m	51.8	52	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(19)700*900	m	2.0	2	T-25横断用グレーチング蓋
		〃	(20)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	16.1	16	
		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	Φ300 (無孔管：ダブル構造)	m	3.7	4	
		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	

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	377.16	4.90	2.90	0.00	1.70	5.00	184.8	109.4	0.0	64.1	188.6		
落蓋式側溝	(2)300*300	8.00	7.00	4.10	0.00	2.40	5.60	5.6	3.3	0.0	1.9	4.5		
"	(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	58.22		造成土工で計上済み			6.30		造成土工で計上済み			36.7		
"	(5)500*600	83.20	12.80	6.50	0.00	5.60	7.40	106.5	54.1	0.0	46.6	61.6		
自由勾配側溝(縦断用)	(6)300*300	27.72		造成土工で計上済み			7.00		造成土工で計上済み			19.4		
"	(7)300*400	24.08		造成土工で計上済み			7.00		造成土工で計上済み			16.9		
"	(8)300*500	16.00		造成土工で計上済み			7.00		造成土工で計上済み			11.2		
"	(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(土留用)	(01)500*1100	12.00		造成土工で計上済み			13.90		造成土工で計上済み			16.7		
"	(02)500*1200	3.59		造成土工で計上済み			14.60		造成土工で計上済み			5.2		
自由勾配側溝(横断用)	(13)300*400	36.19		造成土工で計上済み			7.20		造成土工で計上済み			26.1		
"	(14)300*500	9.50		造成土工で計上済み			7.20		造成土工で計上済み			6.8		
"	(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)500*600	18.35	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
"	(17)600*600	4.80	21.90	11.30	0.00	9.30	14.60	10.5	5.4	0.0	4.5	7.0		
"	(18)600*900	51.80	29.70	17.30	0.00	10.50	10.60	153.8	89.6	0.0	54.4	54.9		
"	(19)700*900	2.00	31.80	17.80	0.00	12.00	11.70	6.4	3.6	0.0	2.4	2.3		
"	(20)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								747.0	414.5	0.0	288.1	636.0		

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
Φ300排水管		3.70	6.20	0.00	0.00	6.20	6.00	2.3	0.0	0.0	2.3	2.2
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										
二次製品 水路工			25.90	13.60	0.00	10.90	10.40					
二次製品 水路工			30.70	15.60	0.00	13.40	11.70					
二次製品 水路工			33.50	15.60	0.00	16.20	13.70					
現場打 水路工			48.20	24.50	0.00	21.00	18.00					
集水桝	別途、樹部土工で集計										31.5	
洗車場 排水管工事	別途、排水管土工で集計										7.1	
既設県道 撤去復旧工事	別途、撤去復旧土工で集計										16.8	
小計2								122.9	4.3	64.4	128.9	35.4
合 計								869.9	418.8	64.4	417.0	671.4

数 量 調 書

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	6.00	
A1-6	87.50		B1-1	6.58	
B3-3-1	0.46		B3-3	11.50	
C1	79.70		合計	24.08	
C2-1	55.50		自由勾配側溝 (縦断用) 300*500		
C2-2	41.30		B1	4.00	
C3	25.20		B1-1	12.00	
合計	377.16	蓋なし	合計	16.00	
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*500		
B2-1	35.40	土工対象外	B6-1	16.00	
B8-1	8.00			64.57	
			合計	80.57	
合計	43.40		自由勾配側溝 (縦断用) 400*600		
U型落蓋側溝 (300*400) T-25横断用グレーチング蓋			B6-1	30.00	
B8-3	43.50		合計	30.00	
B8-5	8.60		自由勾配側溝 (縦断用) 400*700		
合計	52.10		B6-1	17.08	
U型落蓋側溝 (400*400)			合計	17.08	
E1-1-1	52.00		自由勾配側溝 (縦断用) 600*900		
E1-1-2	6.22		B7-1-1	19.60	
合計	58.22	蓋なし	合計	19.60	
U型落蓋側溝 (500*600) T-25横断用グレーチング蓋			自由勾配側溝 (土留用) 500*1100		
E1-2-1	43.30		E1-2-3	12.00	
E1-3-1	39.90		合計	12.00	
合計	83.20		自由勾配側溝 (土留用) 500*1200		
自由勾配側溝 (縦断用) 300*300			E1-2-3	3.59	
B1	27.72		合計	3.59	
合計	27.72				

数 量 調 査

[illegible]

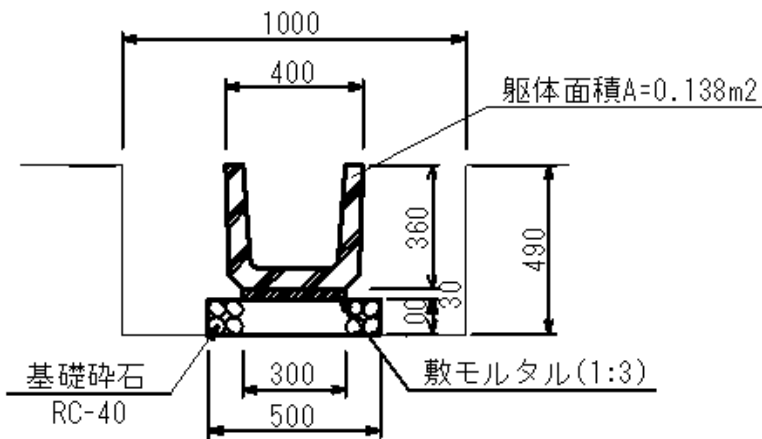
数 量 調 書

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		
B7-2	50.90		B10-6		
合計	51.80		B10-7		
			合計		
自由勾配側溝(横断用) 700*900			(二次製品) U型水路(1000×1000)		
B9-1	2.00		B11		
合計	2.00		B12		
			合計		
自由勾配側溝(横断用) 700*1000			(二次製品) U型水路(1200×1000)		
B9-1	4.00		B13		
合計	4.00		B14		
			B15		
φ200高密度ポリエチレン管 (シングル)			D1		
A1-1-1	7.80		D2-2		
合計	7.80		合計		
φ300高密度ポリエチレン管 (ダブル)			(現場打ち) U型水路(1200×1000)		
A1-5	3.70		D2-1		
合計	3.70				
			合計		
φ400高密度ポリエチレン管 (シングル)			転落防止柵 H=1.10m		
A1-5-1	55.50		S-1		
合計	55.50		S-2		
			S-3		
φ700高密度ポリエチレン管 (ダブル)			合計		
E1-3-2	12.30				
E1-3-3	10.20				
合計	22.50				
φ1000高耐圧ポリエチレン管					
B9-2					
合計					

数量計算書

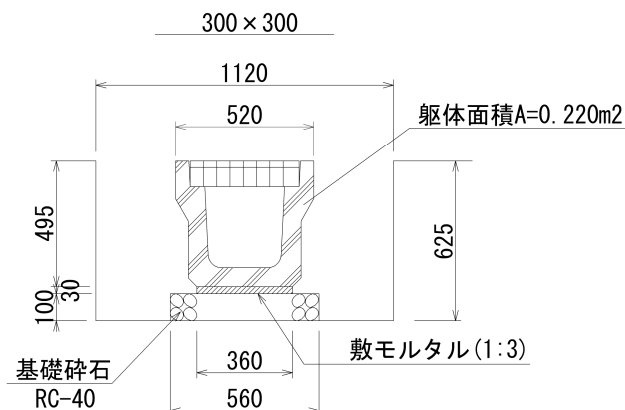
PU1-U300B側溝敷設工 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
側溝敷設工	w=80kg/個 300×300×600		
	L=	m	10.00
側溝ブロック	300×300×600		
	n= 標準設計図集より	個	16.5
敷モルタル (1 : 3)	市場単価に含まれる		
	V= 0.30 × 0.03 × 10.0	m2	0.1
基礎碎石	材料費 RC-40 t=10cm		
	材料費のみ計上、手間は市場単価を含む V= 0.50 × 10.0 × 0.1	m3	0.5
[土 工]			
床堀工	(土砂)		
	V= 1.00 × 0.49 × 10.00	m3	4.9
埋戻し (D)	発生土		
	V= 4.90 - (0.138 + 0.30 × 0.03 + 0.50 × 0.10) × 10.00	m3	2.9
基面整正			
	A= 0.50 * 10.00	m2	5.0
残土運搬工	V= 4.9 - 2.9 / 0.9	m3	1.7

PU1-300×300



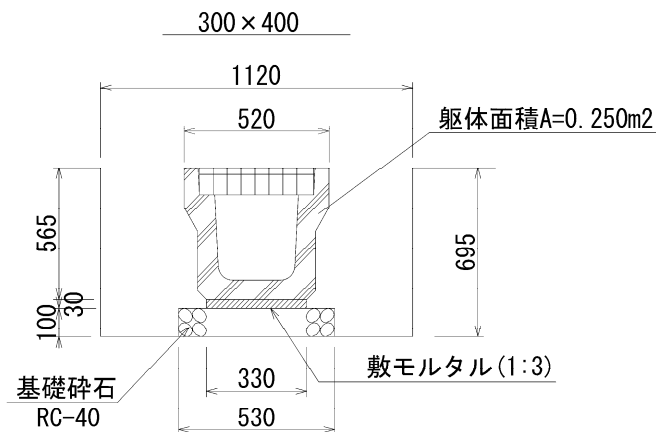
数量計算書

U300×300落蓋式(グレーチング)側溝敷設工 (10.0m 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=41.2 k g		
	n= 10.0	個	10.0
敷モルタル (1:3)	市場単価に含まれる		
	V= 0.36 × 0.03 × 10.0	m ²	0.1
基礎砕石	材料費 RC-40 t=10cm		
	材料費のみ計上、手間は市場単価に含む		
	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



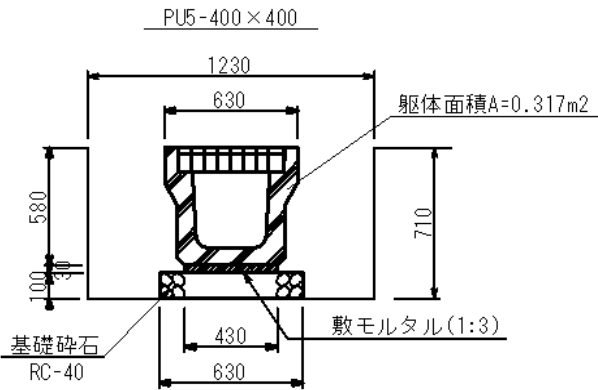
数量計算書

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=41.2 k 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= 0.53 × 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



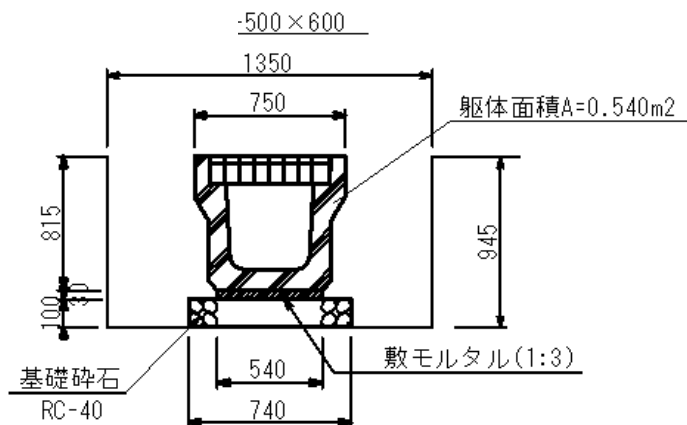
数量計算書

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
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、手間は市場単価を含む V= 0.63 × 10.00 × 0.1	m ³	0.6
[土 工]			
基面整正			
	A= 0.63 * 10.00	m ³	6.3

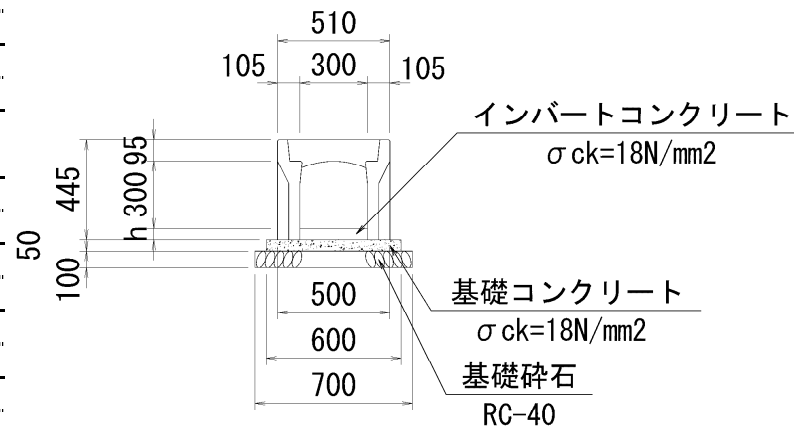


数量計算書

U500×600落蓋式(グレーチング)側溝敷設工 (1 0 . 0 m 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=71.6 k 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	m2	0.2
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= 0.74 × 10.0 × 0.1	m3	0.7
[土 工]			
床堀工	(土砂)		
	V= 1.35 × 0.945 × 10.00	m3	12.8
埋戻し (D)	発生土		
	V= 12.80 - (0.540 + 0.54 × 0.03 + 0.74 × 0.10) × 10.00	m3	6.5
基面整正			
	A= 0.74 * 10.00	m3	7.4
残土運搬工	V= 12.80 - 6.50 / 0.9	m3	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

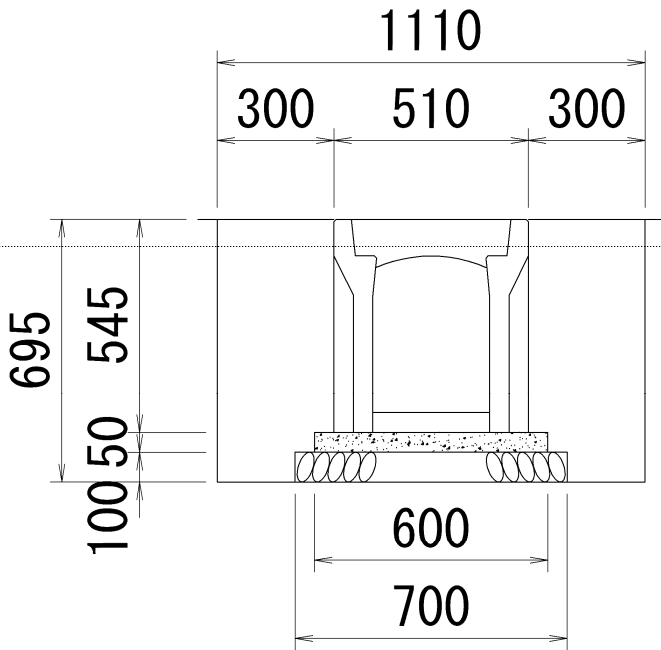
数量計算書

[illegible]

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	$300 \times 400 \times 2000$ (2枚蓋用) 開口部 $L=1000 \times 1$ 箇所仕様 $n=$	個	5.0
自由勾配側溝据付工	$W= 420 \text{ kg}$ $L=$	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 $\sigma_{ck}=18\text{N}$		
	$V= 0.60 \times 0.05 \times 10.00$	m ³	0.3
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	$A= 0.05 \times 2 \times 10.00$	m ²	1.0
材料費を計上 基礎砕石	RC-40 $t=10\text{cm}$		
	$V= 0.70 \times 10.00 \times 0.100$ $A= 0.70 \times 10.00$	m ³ m ²	0.7 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 $W= 42 \text{ kg/枚}$ $n=$	枚	8.0
	グレーチング蓋 $W= 42.3 \text{ kg/枚}$ $n=$	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]					
基面整正工					
	A= 0.700 × 10.0			m2	7.0

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 σ ck=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

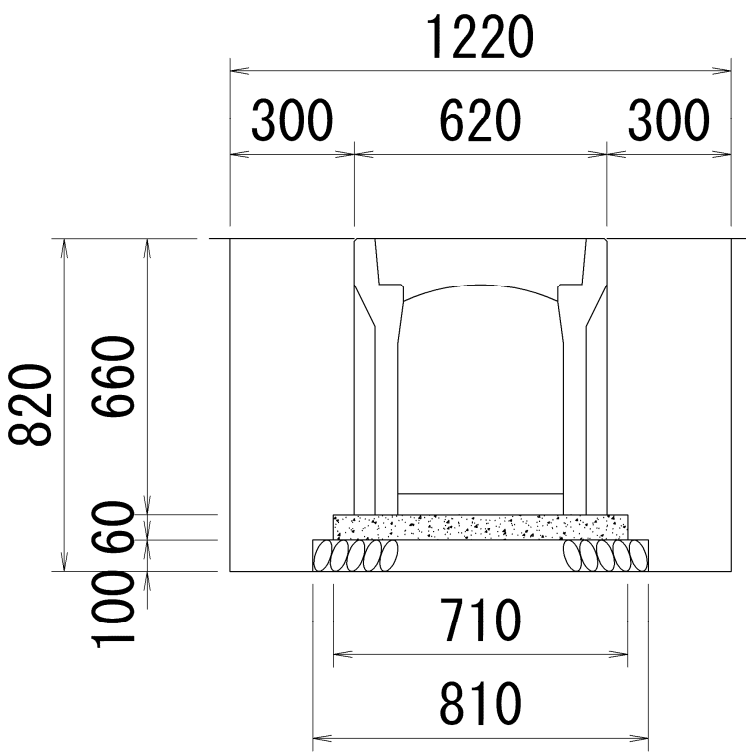
数量計算書

[illegible]

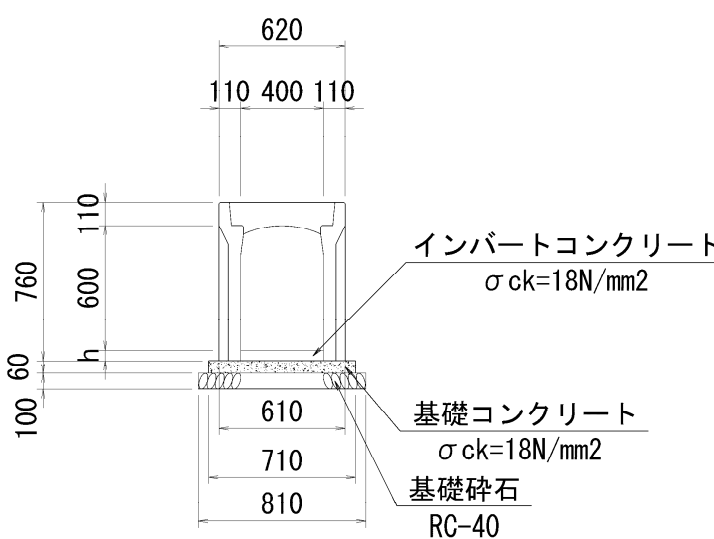
数量計算書

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

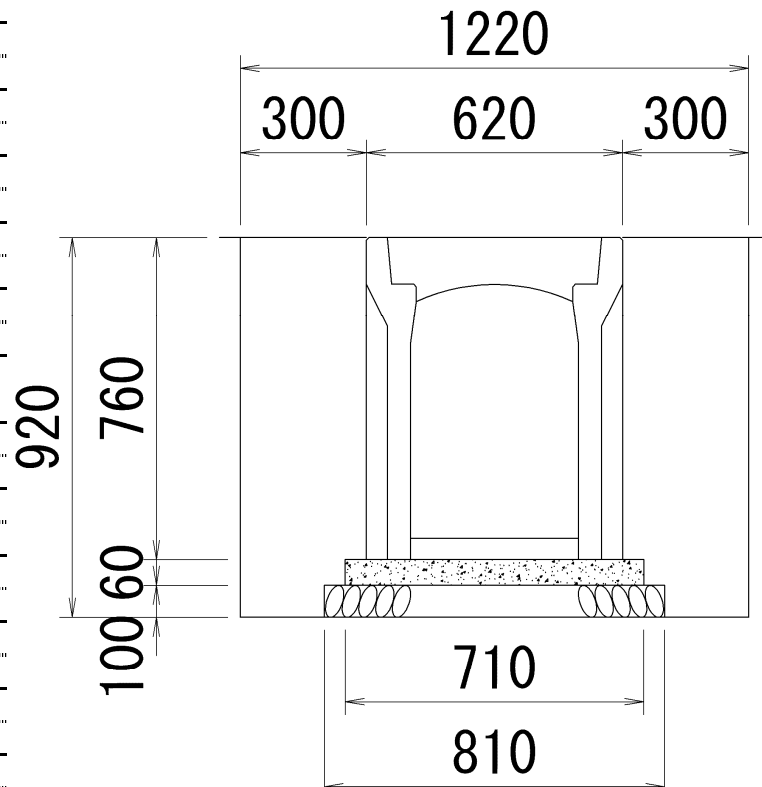
数量計算書

自由勾配側溝 土工 400×500 (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 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

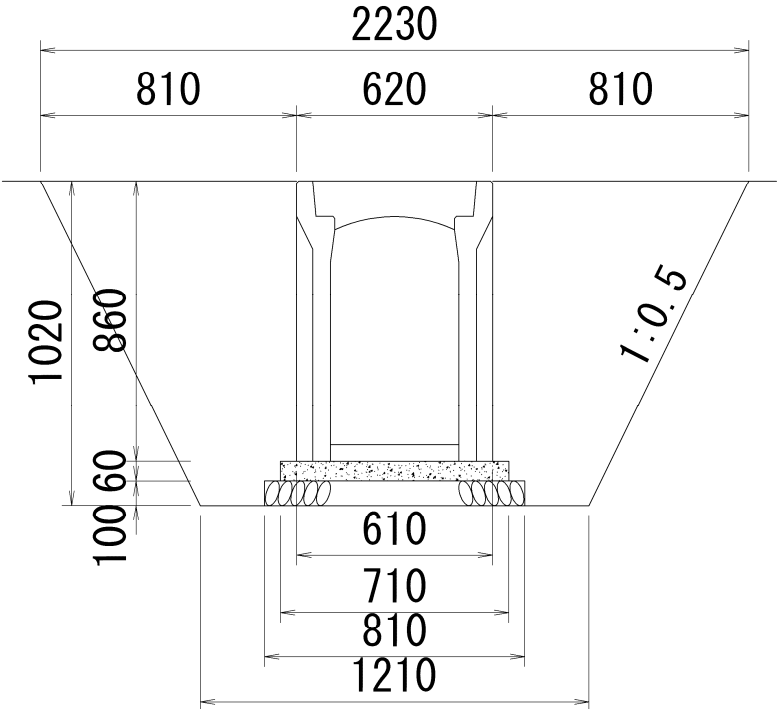
数量計算書

自由勾配側溝 土工			
400×600 （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

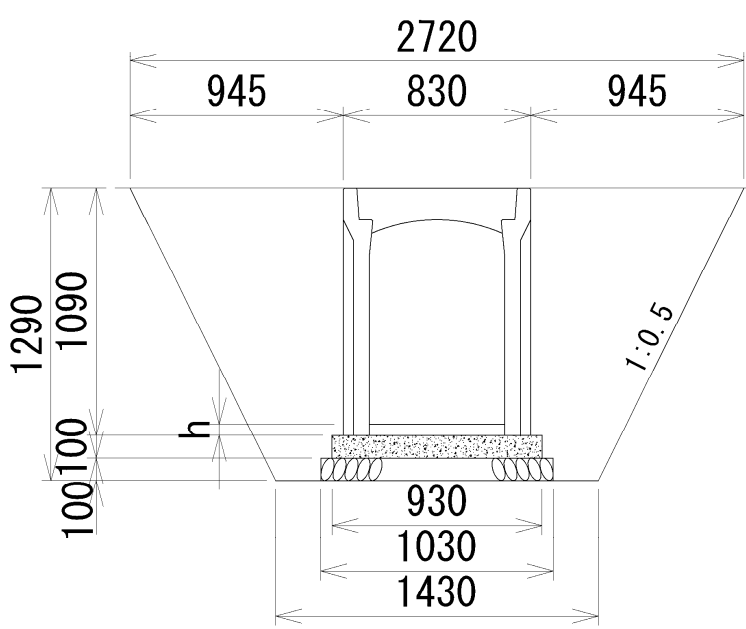
数量計算書

自由勾配側溝 土工			
400×700 (縦断用)		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床堀工			
	$V = 10.00 \times 1/2 \times (1.210 + 2.230) \times 1.020 \text{ m}$	m3	17.5
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1 = (0.81 \times 0.100 + 0.71 \times 0.06 + 0.615 \times 0.860) \times 10.0 \text{ m}$		
	$V = 17.5 - 6.5$	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

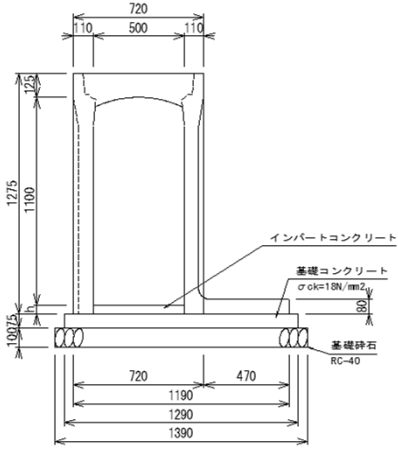
数量計算書

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 基礎碎石	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	

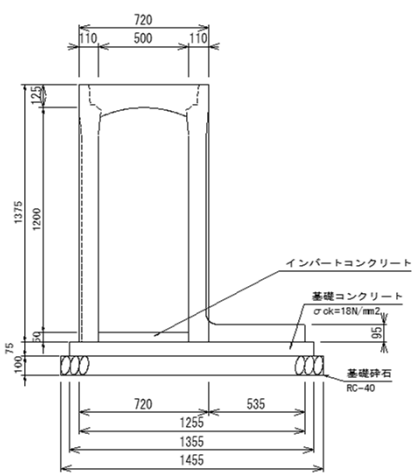
数量計算書

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]			
床堀工			
	$V = 10.00 \times 1/2 \times (1.430 + 2.720) \times 1.290 \text{ m}$	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 500×1100土留用 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
			
自由勾配側溝	500×1100×2000土留用 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 1,390 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 1.290 × 0.075 × 10.00	m3	1.0
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.075 × 2 × 10.00	m2	1.5
材料費を計上 再生クラッシャーラン	RC-40 t=10cm		
	V= 1.390 × 10.00 × 0.100	m3	1.4
	A= 1.390 × 10.00	m2	13.9
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= 84 kg/枚 n=	枚	8.0
	グレーチング蓋 W= 104.2 kg/枚 n=	枚	1.0
基面整正工			
	A= 1.390 × 10.0	m2	13.9

数量計算書

自由勾配側溝 500×1200土留用 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
			
自由勾配側溝	500×1200×2000土留用 n=	個	5.0
自由勾配側溝据付工	W= 1,670 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= 1.355 × 0.075 × 10.00	m3	1.0
市場単価に含まれている 同上型枠	均し		
	A= 0.075 × 2 × 10.00	m2	1.5
材料費を計上 再生クラッシャーラン	RC-40 t=10cm		
	V= 1.455 × 10.00 × 0.100 A= 1.455 × 10.00	m3 m2	1.5 14.6
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= 84 kg/枚 n=	枚	8.0
	グレーチング蓋 W= 104.2 kg/枚 n=	枚	1.0
基面整正工			
	A= 1.455 × 10.0	m2	14.6

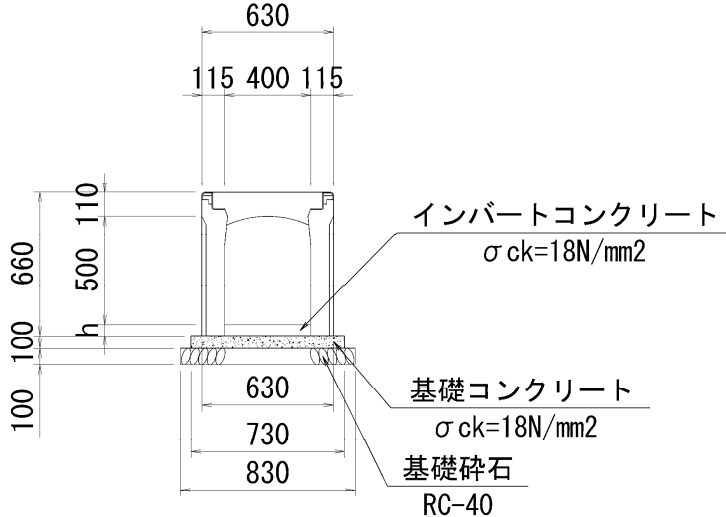
数量計算書

自由勾配側溝 300×400横断用 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
自由勾配側溝	300×400×2000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= 555 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 0.72 × 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= 0.05 × 2 × 10.00	m2	1.0
材料費を計上 再生クラッシャーラン	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
[作業土工]			
基面整正工			
	A= 0.720 × 10.0	m2	7.2

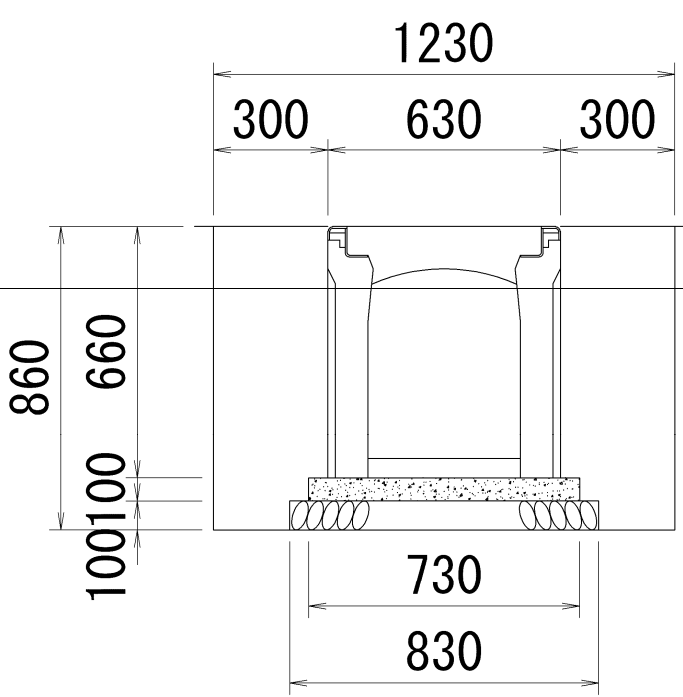
数量計算書

自由勾配側溝			
300×500横断用		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量
	インバートコンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 基礎コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ 基礎碎石 RC-40		
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 $\sigma_{ck}=18\text{N}$		
	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 再生クラッシャーラン	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
[作業土工]			
基面整正工			
	A= 0.720 × 10.0	m2	7.2

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 σck=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

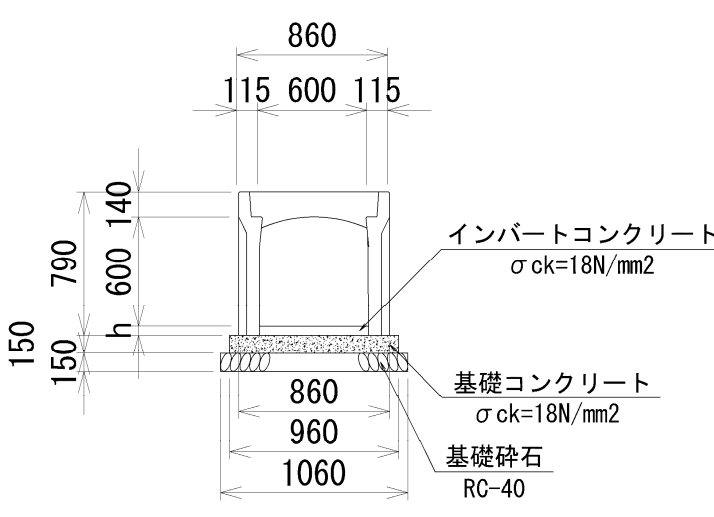
数量計算書

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]			
床堀工			
	$V = 10.00 \times 1.230 \times 0.860 \text{ m}$	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

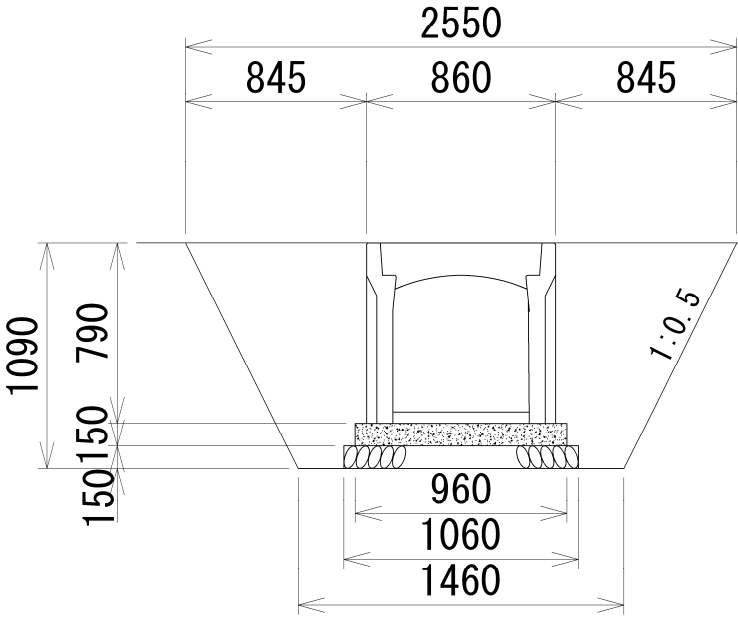
数量計算書

自由勾配側溝 500×600横断用 (10.0m 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
自由勾配側溝	500×600×2000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= 950 kg L=	m	10.0
材料費を計上 基礎コンクリート	無筋 σck=18N		
	V= 0.85 × 0.15 × 10.00	m3	1.3
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 再生クラッシャーラン	RC-40 t=15cm		
	V= 0.95 × 10.00 × 0.150	m3	1.4
	A= 0.95 × 10.00	m2	9.5
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
[作業土工]			
基面整正工			
	A= 0.950 × 10.0	m2	9.5

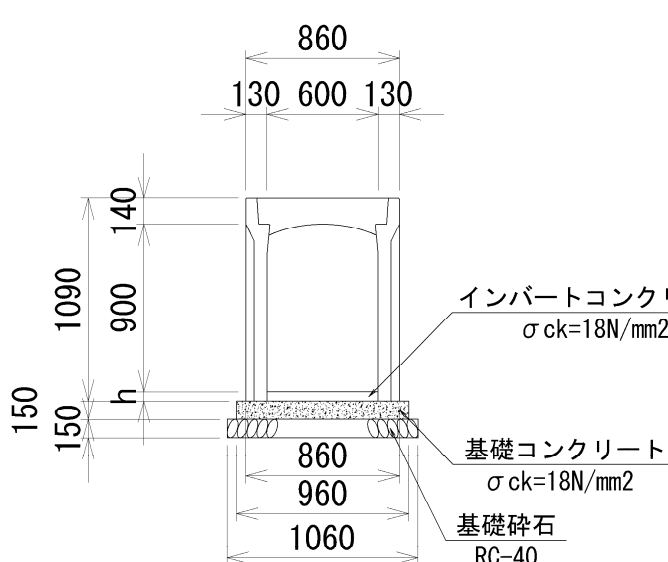
数量計算書

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

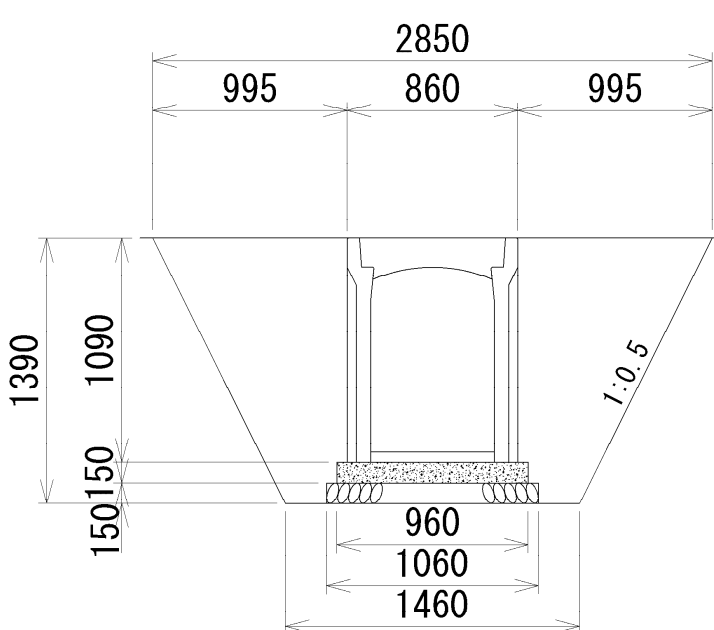
数量計算書

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]			
床堀工			
	$V= 10.00 \times 1/2 \times (1.460 + 2.550) \times 1.090 \text{ m}$	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

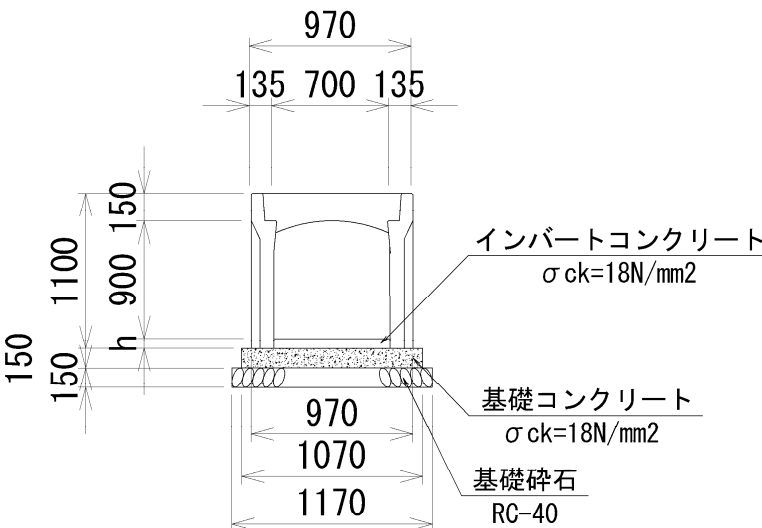
数量計算書

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

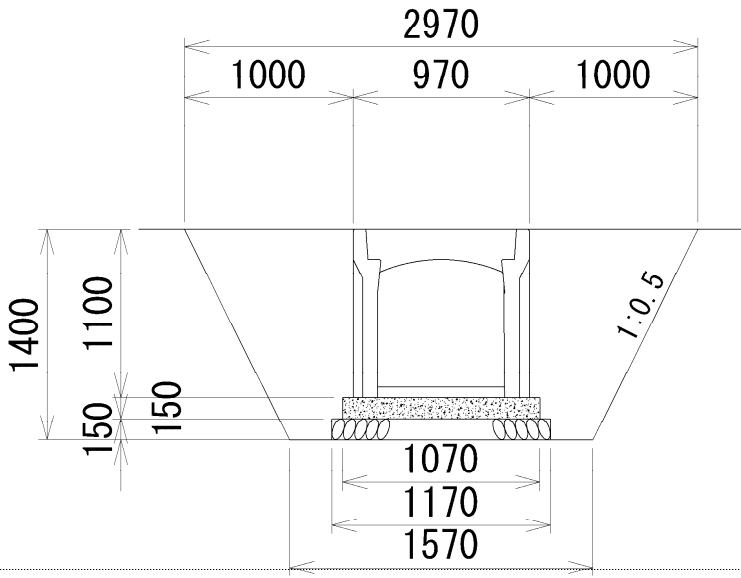
数量計算書

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]			
床堀工			
	$V= 10.00 \times 1/2 \times (1.430 + 2.850) \times 1.390 \text{ m}$	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

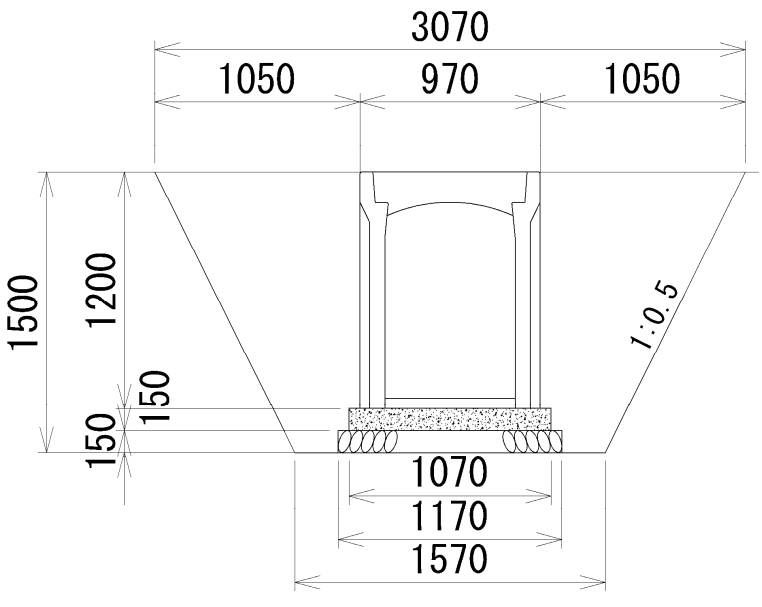
数量計算書

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

自由勾配側溝 土工			
700×1000横断用		(10.0m 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量
			
[作業土工]			
床堀工			
	$V= 10.00 \times 1/2 \times (1.570 + 3.070) \times 1.500 \text{ m}$	m3	34.8
埋戻し工 (幅1m未満)	発生土 機械投入		
構造物残土	$V1= (1.17 \times 0.150 + 1.07 \times 0.15 + 0.97 \times 1.200) \times 10.0\text{m} = 15.0$		
	$V= 34.8 - 15.0$	m3	19.8
基面整正工			
	$A= 1.170 \times 10.0$	m2	11.7
残 土			
	$V= 34.8 - 19.8 / 0.9$	m3	12.8

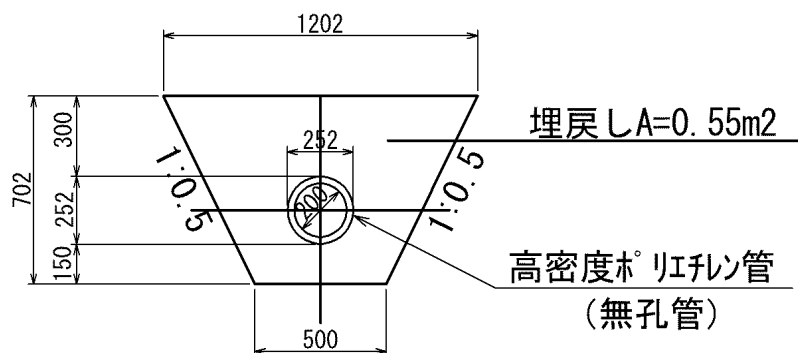
自由勾配側溝インパートコンクリート数量調書

路線番号	自由勾配側溝	延 長	幅	厚 さ	平 均	立 積(m3)	
B2-2	300×400	8.19	0.300	0.120	0.135	0.33	
				0.150			
B6-2	600×600	31.30	0.600	0.050	0.050	0.94	
				0.050			
B1	300×300	27.72	0.300	0.050	0.050	0.42	
				0.050			
	300×400	0.39	0.300	0.150	0.150	0.02	
				0.150			
	300×400	5.61	0.300	0.150	0.105	0.18	
				0.060			
	300×500	3.38	0.300	0.160	0.133	0.13	
				0.106			
	300×500	0.62	0.300	0.106	0.099	0.02	
				0.092			
B1-1	300×400	6.58	0.300	0.050	0.050	0.10	
				0.050			
	300×500	0.60	0.300	0.150	0.134	0.02	
				0.118			
	300×500	6.63	0.300	0.118	0.122	0.24	
				0.126			
	300×500	4.61	0.300	0.126	0.138	0.19	
				0.150			
	300×500	0.16	0.300	0.150	0.150	0.01	
				0.150			
B3-3	300×400	11.50	0.300	0.050	0.050	0.17	
				0.050			
B3-4	300×400	28.00	0.300	0.050	0.050	0.42	
				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	
				0.250			
B7-1-2	600×900	0.90	0.600	0.135	0.193	0.10	
				0.135			
B7-2	600×900	50.90	0.600	0.105	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			
B6-2	600×600	4.80	0.600	0.050	0.050	0.14	
				0.050			
E1-2-2	500×600	18.35	0.500	0.050	0.050	0.46	
				0.050			
E1-2-3	500×1100	3.43	0.500	0.550	0.550	0.94	
				0.550			
	500×1100	8.57	0.500	0.550	0.305	1.31	
				0.059			
	500×1200	0.80	0.500	0.159	0.137	0.05	
				0.114			
	500×1200	2.79	0.500	0.114	0.110	0.15	
				0.106			
計						16.10	

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= $1/2 \times (0.5 + 1.202) \times 0.702 \times 10.0$	m3	6.0
発生土埋戻し	V= $5.97 - \pi/4 \times 0.252^2 \times 10.0$	m3	5.5
残土（場内処理）	V= $6.00 - 5.50 / 0.9$	m3	-0.1
基面整正工	A= 0.500×10.0	m2	5.0

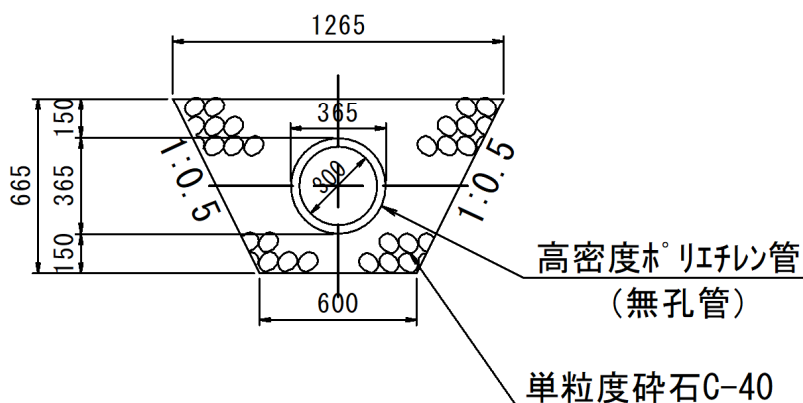
Φ 200仮設接続管(小段排水管へ接続)
(φ 200)



数量計算書

雨水排水 Φ300mm 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	Φ300mm L=	m	10.00
布設工	L=	m	10.00
床掘工	$V = 1/2 * (0.6 + 1.265) * 0.665 * 10.0$	m3	6.20
碎石 C-40	$V = (1/2 * (0.6 + 1.265) * 0.665 - \pi / 4 * 0.365^2) * 10.0$	m3	5.15
残土（場内処理）	$V = 6.20 - 0.00 / 0.9$	m3	6.20
基面整正工	$A = 0.600 \times 10.0$	m2	6.00

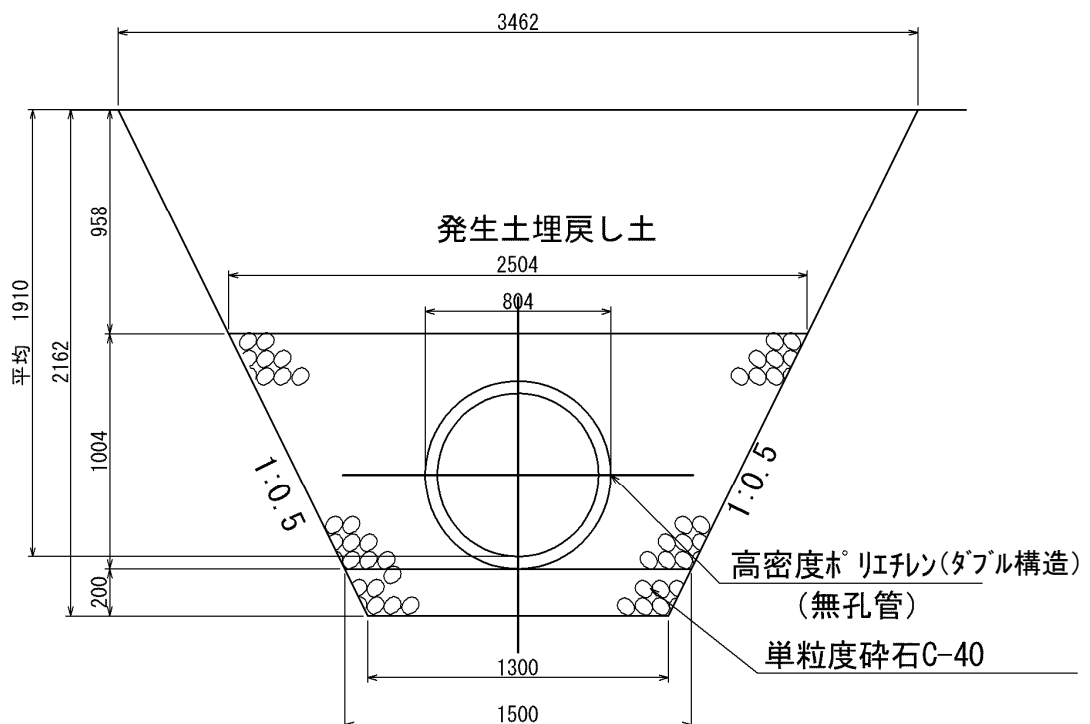
雨水排水管φ300高密度ポリエチレン二重管



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	$V = 1/2 * (1.30 + 3.462) * 2.162 * 10.0$	m3	51.5
砕石 C-40	$V = (1/2 * (1.30 + 2.504) * 1.204 - \pi / 4 * 0.804^2) * 10.0$	m3	17.8
発生土埋戻し	$V = 1/2 * (2.504 + 3.462) * 0.958 * 10.0$	m3	28.6
残土（場内処理）	$V = 51.50 - 17.80 / 0.9$	m3	31.7
基面整正工	$A = 1.300 \times 10.0$	m2	13.0

雨水排水管φ700高密度ポリエチレン(ダブル構造)



Φ700mm平均掘削深調書

[illegible]

数 量 調 書

(1) 雨水樹 500*500*500

樹番号	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	

(2) 雨水樹 500*500*H 深さ (H)

4-1	1	800	T-25 グレーチング
作業土工なし 4-2	1	800	" グレーチング
作業土工なし 9	1	750	" グレーチング
作業土工なし 10	1	550	" グレーチング
作業土工なし 11	1	650	" グレーチング
作業土工なし 12-1	1	650	" 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
内、作業土工有り 合計	(6) 11	7,100	
		平均 645	

(3) 雨水樹 500*500*500 深さ (H)

12-2	1	500	蓋無し
合計	1	500	

(4) 雨水樹 600*600*H 深さ (H)

5-1	1	700	T-25 グレーチング
13-1	1	800	" グレーチング
27	1	800	" グレーチング
合計	3	2,300	
		平均 767	

(5) 雨水樹 600*600*700 深さ (H)

樹番号	箇所	深さ (H)	蓋
5-2	1	700	蓋無し
合計	1	700	

(6) 雨水樹 700*700*H

7	1	900	T-25 グレーチング
7-2	1	900	T-25 グレーチング
合計	2	1,800	
		平均 900	

(7) 雨水樹 700*700*1450

足掛け金物 6	1	3 1450	T25 グレーチング
足掛け金物		3	
合計	1	1,450	

(8) 雨水樹 800*800*H 深さ (H)

足掛け金物 13-2-1	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 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		4	
合計	4	4,050	
		平均 1,013	

(9) 雨水樹 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

~~(10) 雨水树 1500*1200*1800~~

樹番号	箇所	深さ (H)	蓋
17		1,800	跳水防止 頂版C0
合計		1,800	

~~(11) 雨水树 1100*600*1100~~

足掛け金物 18-1		1,100	蓋なし
〃 18-2		1,100	蓋なし
足掛け金物			
合計		2,200	〃
		平均 1,100	

~~(12) 雨水桧1200*600*H 深さ (H)~~

足掛け金物 19		1,200	蓋なし
20		1,200	なし
足掛け金物 合計		2,400	
		平均 1,200	蓋なし

~~(13)雨水桧1400*600*H 深さ(H)~~

足掛け金物 21		1,200	蓋なし
22		1,200	なし
23		1,200	なし
足掛け金物 合計		平均 1,200	蓋なし

~~(14) 雨水树1400*1400*1200~~

柵番号	箇所	深さ(H)	蓋
足掛け金物 24		1,200	蓋なし
足掛け金物			
合計		1,200	

~~(15) 雨水树 1400*1400*1400~~

足掛け金物 25		1,400	ダレーンダ* 蓋 頂版G0
足掛け金物			
合計		1,400	

合計		1,100	
全数量 足掛け金物	本	26	

[illegible]

数量調書

樹部土工

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	6	8.4
3	1.2	1	1.2
4	2.3	3	6.9
6	3.1	2	6.2
8	4.7	4	18.8
9	9.3	5	46.5
10			
11			
12			
13			
14			
15			
合計		23.0	90.4

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	6	4.2
3	0.6	1	0.6
4	1.4	3	4.2
6	1.9	2	3.8
8	2.7	4	10.8
9	5.6	5	28.0
10			
11			
12			
13			
14			
15			
合計		23.0	52.8

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	6	3.6
3	0.5	1	0.5
4	0.7	3	2.1
6	1.0	2	2.0
8	1.7	4	6.8
9	3.1	5	15.5
10			
11			
12			
13			
14			
15			
合計		23.0	31.5

路線番号	1力所 (m2)	個所	計 (m2)
基面修正			
1	1.0	2	2.0
2	1.0	6	6.0
3	1.0	1	1.0
4	1.2	3	3.6
6	1.4	2	2.8
8	2.0	4	8.0
9	2.3	5	11.5
10			
11			
12			
13			
14			
15			
合計		23.0	34.9

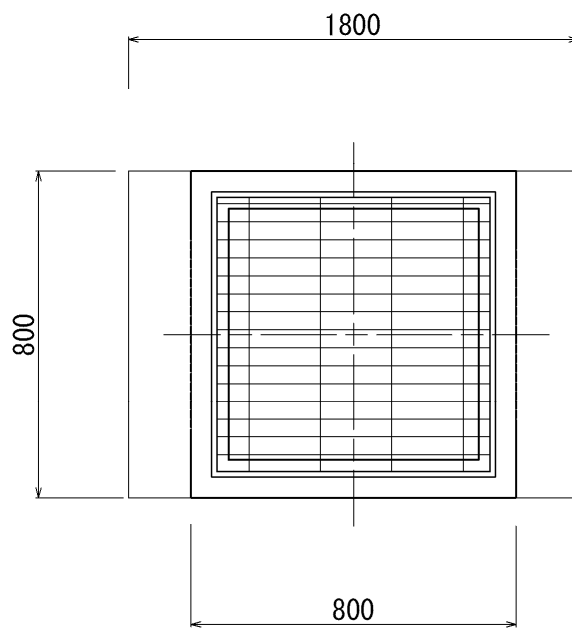
数量計算書

集水桝設置工(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
基礎砕石	RC-40 t=15cm		
	$A = 1.00 \times 1.00$	m2	1.0
グレーチング桝蓋	W= 28.1 kg T-2 受枠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

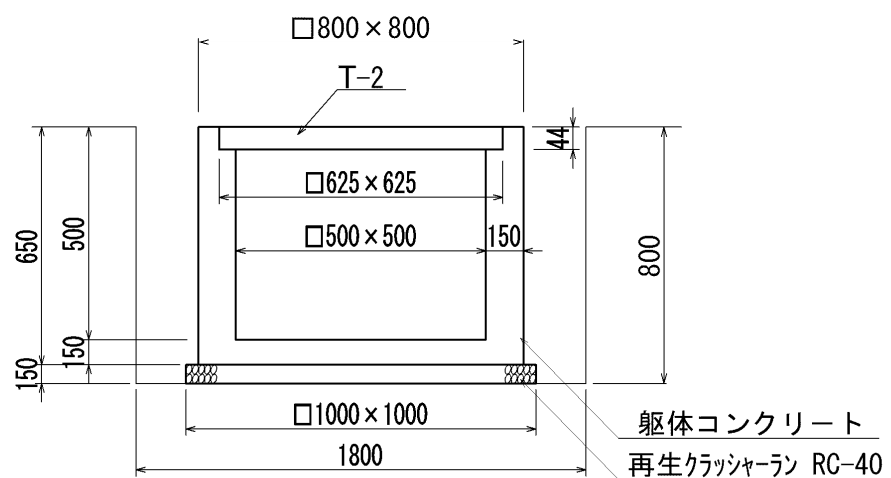
集水枋設置工(1)

N=2箇所

平面图



断面図



数量計算書

集水桝設置工(2) 500×500×平均645 (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=11			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.795 - 0.50 \times 0.50 \times 0.574 - 0.63^2 \times 0.071$		
	$- (0.30 \times 0.4 + 0.30 \times 0.5) \times 0.15$	m3	0.30
同上型枠	小型		
	$A = (0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.795 - (0.30 \times 0.4 + 0.30 \times 0.5) \times 2$	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]	4-2、9、10、11、12-1の5箇所は作業土工なし		
床掘工 (小規模)	(土砂)		
	$V = 1.800 \times 0.945 \times 0.800$	m3	1.4
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 1.400 - (0.800 \times 0.795 \times 0.800 + 1.000 \times 0.150 \times 1.000)$	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645 (グレーチングT-25)

Technical drawing of a rectangular object, likely a window or door, showing dimensions and internal structure. The overall width is 1800 and the overall height is 800. The drawing includes a grid pattern within the rectangle, suggesting a window with horizontal bars or a door with a grid. The grid is composed of 10 vertical lines and 10 horizontal lines, creating a 11x11 grid of squares. The object is centered within a larger frame.

Technical drawing of a square column cross-section. The drawing shows the following dimensions and components:

- Outermost square: 800×800 mm
- Inner square: 630×630 mm
- Innermost square: 500×500 mm
- Column width at base: 1800 mm
- Column height: 795 mm (Total height, including base)
- Base height: 150 mm
- Main body height: 645 mm
- Reinforcement bar: T-25
- Material: 躯体コンクリート (Body Concrete)
- Base material: 再生クラッシャーラン RC-40 (Recycled Crusher Run RC-40)

数量計算書

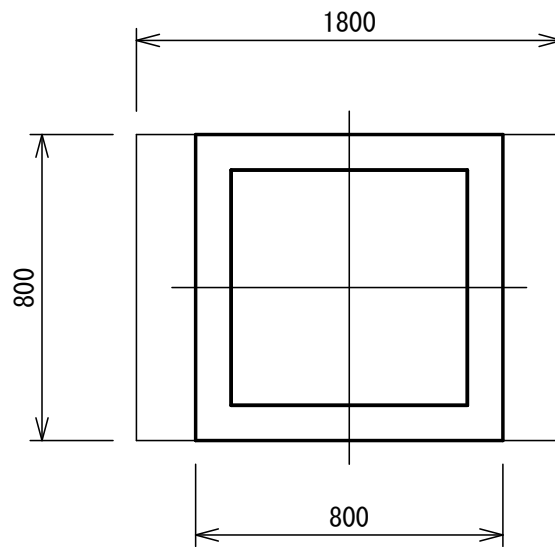
集水桝設置工(3) 500×500×500 (蓋なし) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=1			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 0.80 \times 0.80 \times 0.65 - 0.50 \times 0.50 \times 0.50$		
	$-(0.30^2 + 0.30^2) \times 0.15$	m3	0.26
同上型枠	小型		
	$A = (0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.65 - (0.30^2 + 0.30^2) \times 2$	m2	3.0
基礎砕石	RC-40 t=15cm		
	$A = 1.00 \times 1.00$	m2	1.0
[作業土工]			
床掘工 (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		
	$V = 1.150 - (0.800 \times 0.650 \times 0.800 + 1.000 \times 0.150 \times 1.000)$	m3	0.6
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 1.15 - 0.58 / 0.9$	m3	0.5
基面整正	A=	m2	1.0

概 要 図

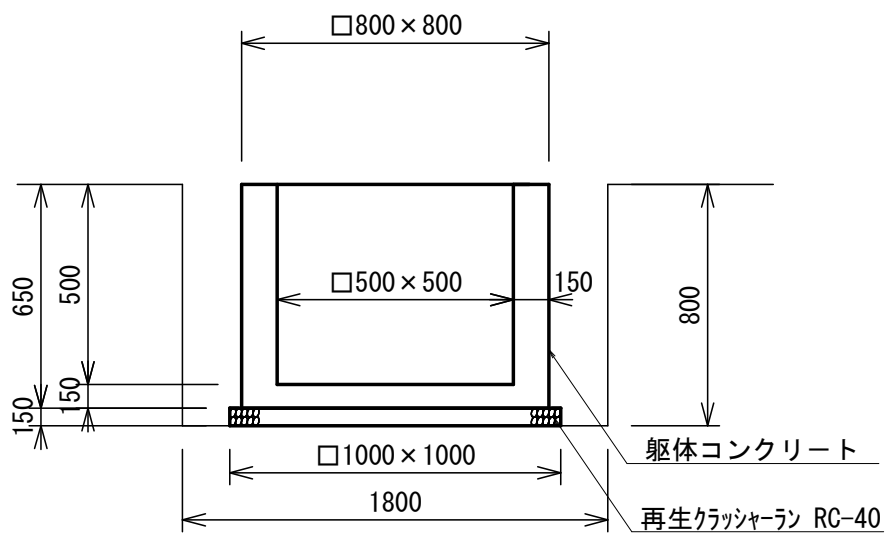
集水桝設置工(3)

500×500×500 (蓋なし)

平 面 図



断 面 図



数量計算書

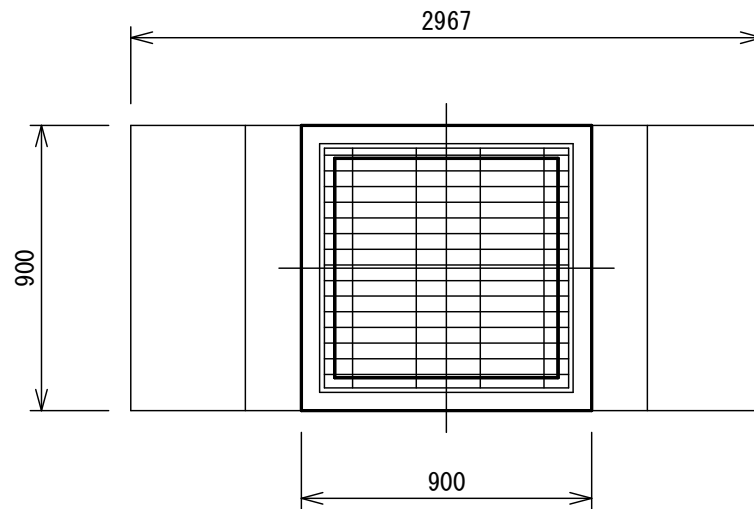
集水桝設置工(4) 600×600×平均767 (グレーチングT-25) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=3			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 0.90 \times 0.90 \times 0.917 - 0.60 \times 0.60 \times 0.686 - 0.735^2 \times 0.081$		
	$-(0.30^2 + 0.30^2) \times 0.15$	m3	0.43
同上型枠	小型		
	$A = (0.90 + 0.60) \times 4 \times 0.917$		
	$-(0.30^2 + 0.30^2) \times 2$	m2	5.1
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)		
	$V = (1.900 + 2.967) / 2 \times 1.067 \times 0.900$	m3	2.3
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 2.300 - (0.900 \times 0.917 \times 0.900 + 1.100 \times 0.150 \times 1.100)$	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

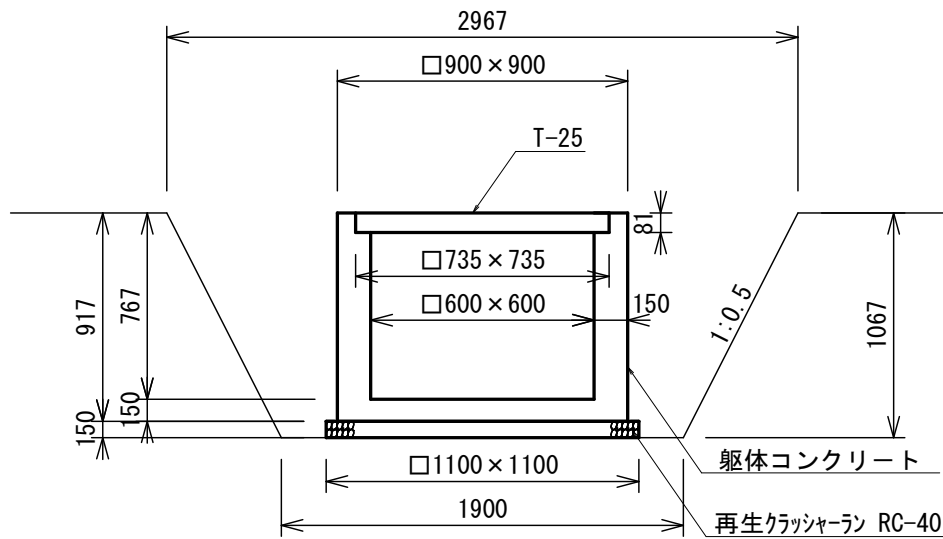
集水桝設置工(4)

600×600×平均767 (グレーチング T-25)

平 面 図



断 面 図



数量計算書

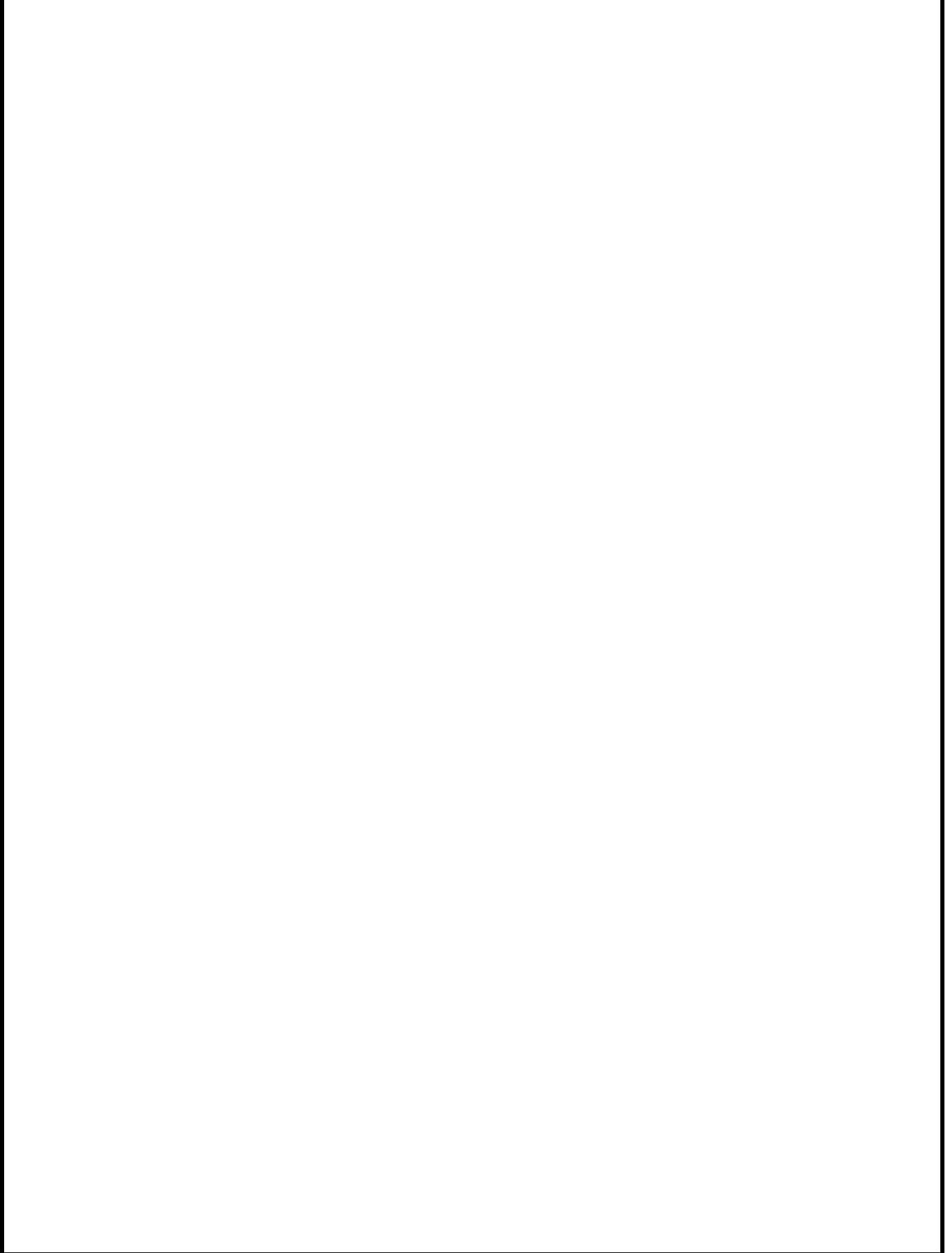
[illegible]

概 要 図

集水桝設置工(5)

600×600×700 (蓋なし)

(1.0箇所 当り)



数量計算書

集水桝設置工(6) 700×700×平均900 (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		
	$V = 1.00 \times 1.00 \times 1.05 - 0.70 \times 0.70 \times 0.819 - 0.82^2 \times 0.081$		
	$- (0.50^2 + 0.50^2) \times 0.15$	m3	0.52
同上型枠	小型		
	$A = (1.00 + 0.70) \times 4 \times 1.05$		
	$' - (0.50^2 + 0.50^2) \times 2$	m2	6.1
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
[作業土工]			
床堀工 (小規模)	(土砂)		
	$V = (2.000 + 3.200) / 2 \times 1.200 \times 1.000$	m3	3.1
埋戻し (小規模)	発生土		
	$V = 3.100 - (1.000 \times 1.000 \times 1.000 + 1.200 \times 0.150 \times 1.200)$	m3	1.9
残土運搬工	(場内処理)		
	$V = 3.10 - 1.90 / 0.9$	m3	1.0
基面整正	A=	m2	1.4

700×700×平均900 (クレーンク T-25)

Technical drawing of a square window. The overall width is 3200 and the overall height is 1000. The window is centered within the frame. The drawing shows multiple concentric rectangular frames, with the innermost frame containing a grid pattern. The dimensions 3200 and 1000 are indicated by arrows and text labels.

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

Overall Dimensions:

- Overall Width: 3200
- Overall Height: 1200

Internal Structure and Dimensions:

- Top Section: $\square 1000 \times 1000$
- Central Section: $\square 820 \times 820$ (containing $\square 700 \times 700$)
- Bottom Section: $\square 1200 \times 1200$
- Base Width: 2000
- Base Height: 900
- Base Thickness: 150
- Top Thickness: 81
- Side Slope: 1:0.5

Labels and Materials:

- T-25 (Reinforcement)
- 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

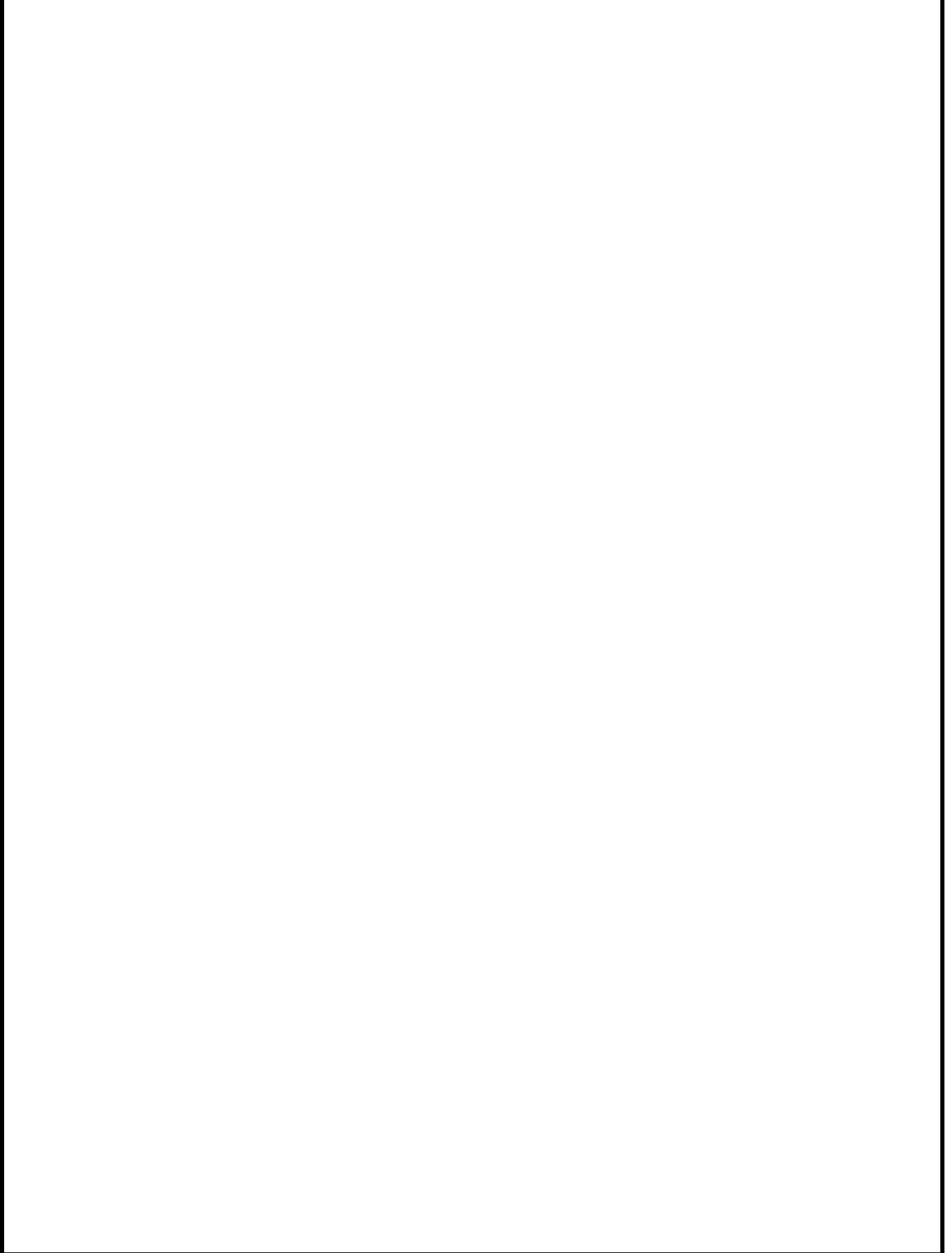
[illegible]

概 要 図

集水桝設置工(7)

700×700×1450 (ゲレチンゲ T-25)

(1.0箇所 当り)



数量計算書

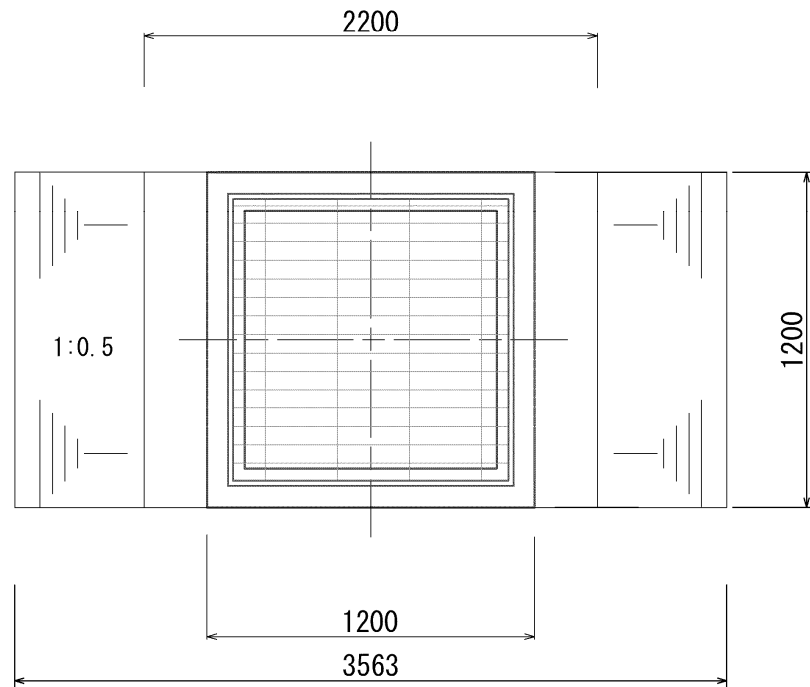
集水桝設置工(8) 800×800×平均1013 (グレーチングT-25) (1.0箇所 当り)			
項 目	算 式	単位	数 量
全個数 N=4			
コンクリート	小型 18-8-20		
	$V = 1.20 \times 1.20 \times 1.163 - 0.80 \times 0.80 \times 0.917 - 0.92^2 \times 0.096$		
	$-(0.60 \times 0.70 + 0.40 \times 0.50) \times 0.20$	m3	0.88
同上型枠	小型		
	$A = (1.20 + 0.80) \times 4 \times 1.163$		
	$-(0.60 \times 0.70 + 0.40 \times 0.50) \times 2$	m2	8.1
基礎砕石	RC-40 t=20cm		
	$A = 1.40 \times 1.40$	m2	2.0
グレーチング桝蓋	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

概 要 図

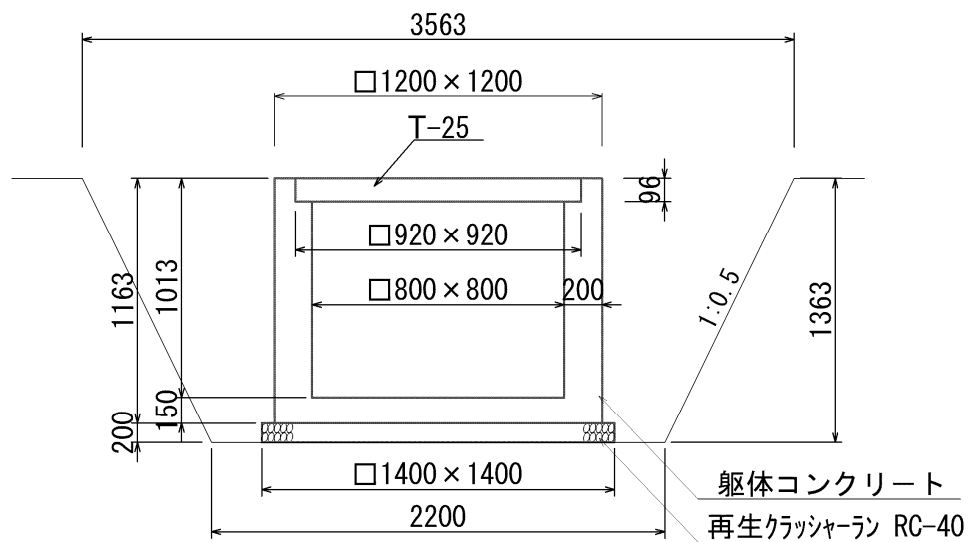
集水桝設置工(8)

800×800×平均1013 (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(9) 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
基礎砕石	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

900×900×平均1770 (グレーチンク T-25)

Technical drawing of a square floor slab. The overall dimensions are 2300 mm by 2300 mm. The slab is divided into four quadrants by a central square area. The central square area has a side length of 1300 mm. The outer square area has a side length of 1300 mm. The central square area is divided into a 10x10 grid of squares. The outer square area is divided into a 10x10 grid of squares. The central square area is shaded with a light blue color. The outer square area is shaded with a light yellow color. The drawing includes reinforcement details: top reinforcement bars (indicated by lines with dots) and bottom reinforcement bars (indicated by lines with circles). The reinforcement is distributed in a grid pattern. The drawing also includes a scale of 1:0.5 and a vertical dimension of 1300 mm on the right side.

[illegible]

数量計算書

Φ 150mm洗車場排水工		(1 式 当 り)	
項 目	算 式	単位	数 量
Φ 150mm菅土工延長	高密度ポリエチレン管 (φ 150 ^{mm} ダブル構造) L=	m	52.8
Φ 150mm菅購入費	高密度ポリエチレン管 (φ 150 ^{mm} ダブル構造) L=	m	51.1
作業土工	土工延長 L=52.8m		
床掘工	$V = 1/2 * (1.798 + 0.50) * 1.298 * 52.8$	m ³	78.8
碎石 C-40	$V = (1/2 * (0.888 + 0.50) * 0.388 - \pi / 4 * 0.188^2) * 52.8$	m ³	12.8
埋戻し	発生土 $V = 1/2 * (1.798 + 0.888) * 0.910 * 52.8$	m ³	64.5
残土 (場内処理)	$V = 78.75 - 64.53 \div 0.9$	m ³	7.1
マンホール工 (No 2)			
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	Φ 150mm N=	箇所	1
Φ 600mm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	Φ 150mm N=	箇所	1
Φ 600mm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]

[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	Σ ②～⑥
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	

数量計算書

[illegible]

数量計算書

[illegible]

歩車道境界ブロック(セミフラット)

巻込み部乗入れブロック

47.5/0

C種180*240/180*300/150*600

既設L型側溝取壊し

コンクリート取壊し $A=0.14m^2$

05

切下げ部
H=300~150
4600=

既設L型側溝撤
L=19.5m

巻き込み部乗入れブロック
H=150
R=5m、L=6m

切下げ部
300~150

鋪裝撤去工(表層3cm,路盤材10cm)

$L = 4.6\text{m} \times 2\text{箇所} = 9.2\text{m}$
 $A = 35\text{m}^2$ (CAD測定による)

舗装復旧工A=54m²(県道車道舗装構成と同じ)

表層：再生密度As 5cm

上層路盤: M-40 15cm

下層路盤: Rc-40 20cm

図面名	第1期/県道取付部詳細平面図		
縮尺	1:200	図番番号	125
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／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		
		基礎碎石	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・ワッシャー含まず

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

浸出水集水ピット築造工 外寸法 $\frac{5.50 \times 14.70}{5.90 \times 15.10} \times 9.80$ (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	$V3 = 5.90 \times 15.10 \times 3.86 - (3.50 \times 2.50 \times 2 \times 3.86 + (3.50 + 2.50) \times 3.50 \times 3.50 - 0.50 \times 0.50 \times 0.4 \times (0.804^2 + 0.582^2 \times 2) \times \pi / 4 \times 1.20) = 201.49$		
底板	$V4 = 5.90 \times 15.10 \times 1.10 = 98.00$		
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	$A3 = (5.90 + 15.10) \times 2 \times 3.86 + \{ (3.50 + 2.50) \times 4 - 0.20 \times 8 \times 2 \} \times 3.86 + \{ (3.50 + 3.50) \times 2 + (2.50 + 3.50) \times 2 - 0.20 \times 4 \times 2 \} \times 3.50 - (1.164^2 \times 2 + 0.804^2 + 0.582^2 \times 2) \times \pi / 4 \times 2 + 0.40 \times 0.50 \times 2 = 321.86$		
底板	$A4 = (5.90 + 15.10) \times 2 \times 1.10 = 46.20$		
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	$A7 = 1.90 \times 1.20 + (1.90 + 1.20) \times 0.30 + (0.30 \times 2 + 1.20) \times 0.60 = 4.29$		

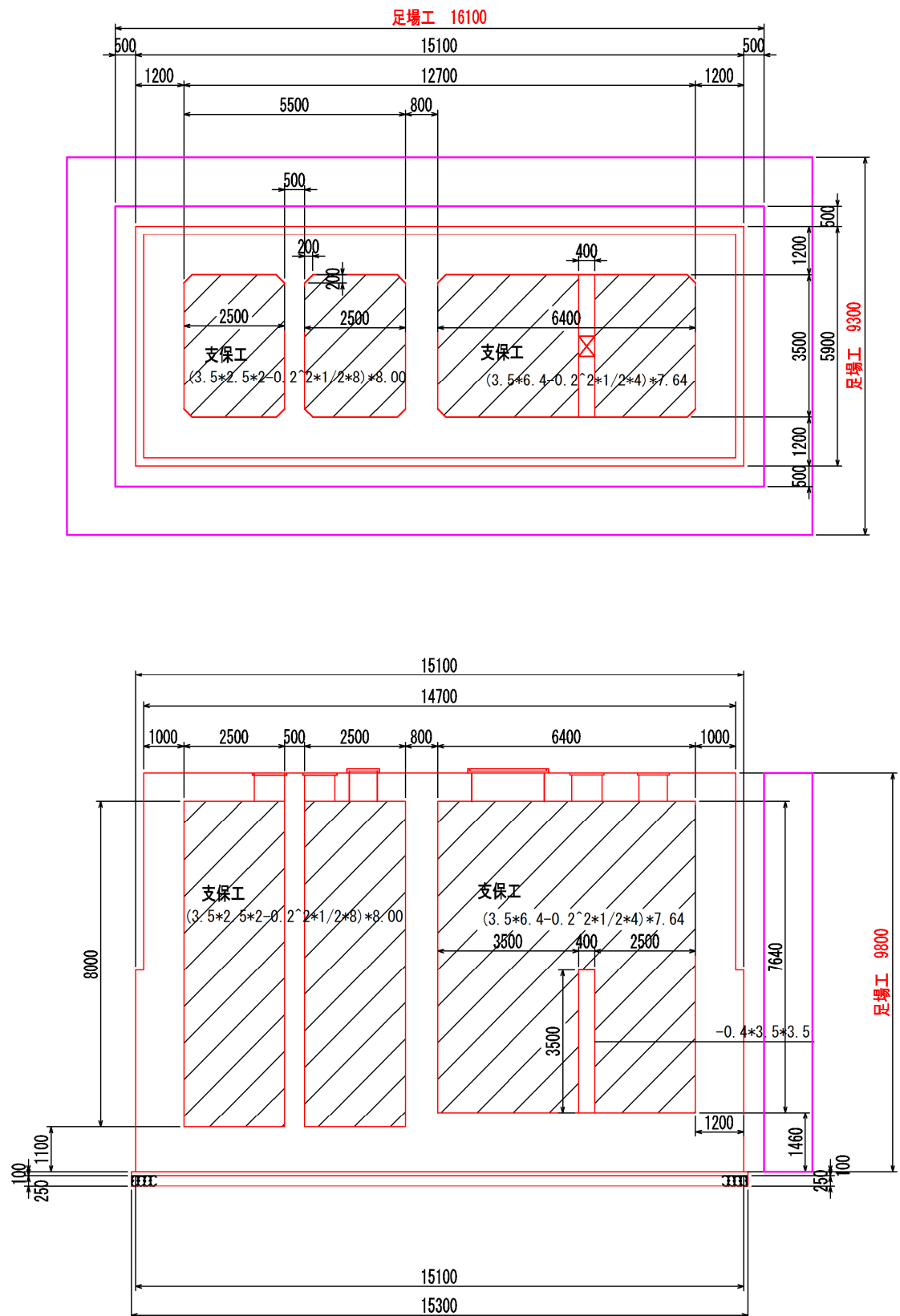
数量計算書

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 (600φ720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		

I 期ピット支保工、足場工図

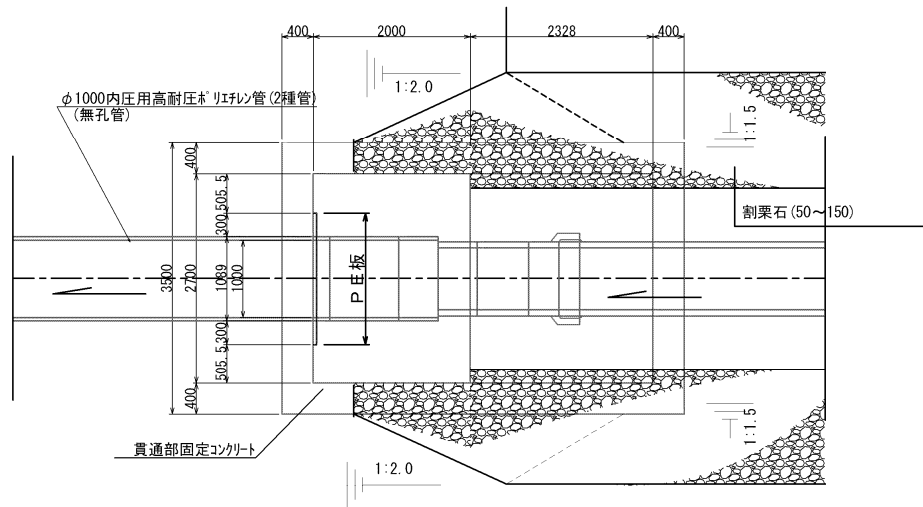


数量計算書

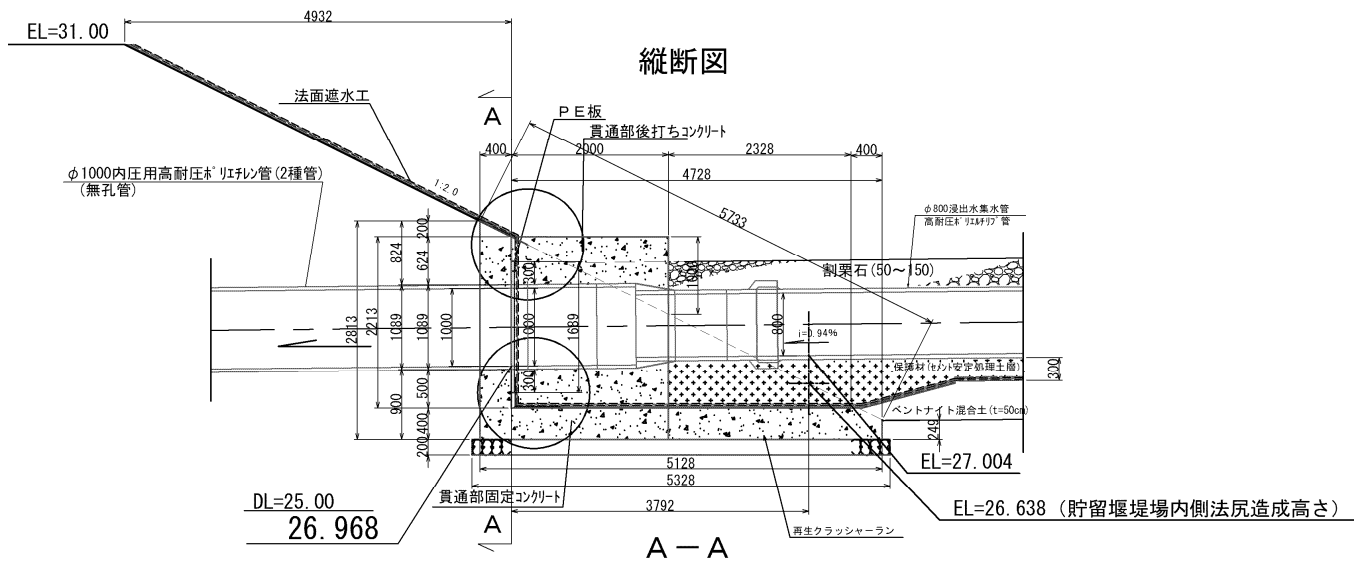
[illegible]

1-1区画シート貫通部

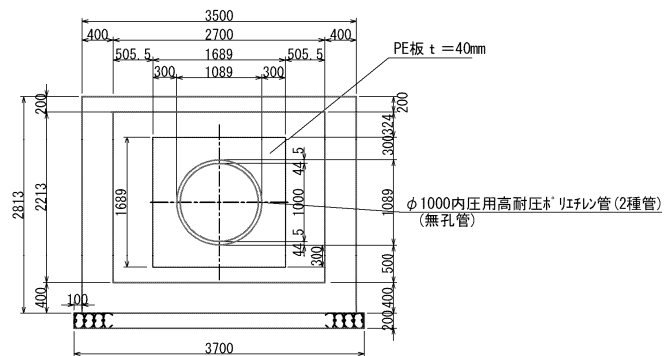
平面図



縦断面図



A-A

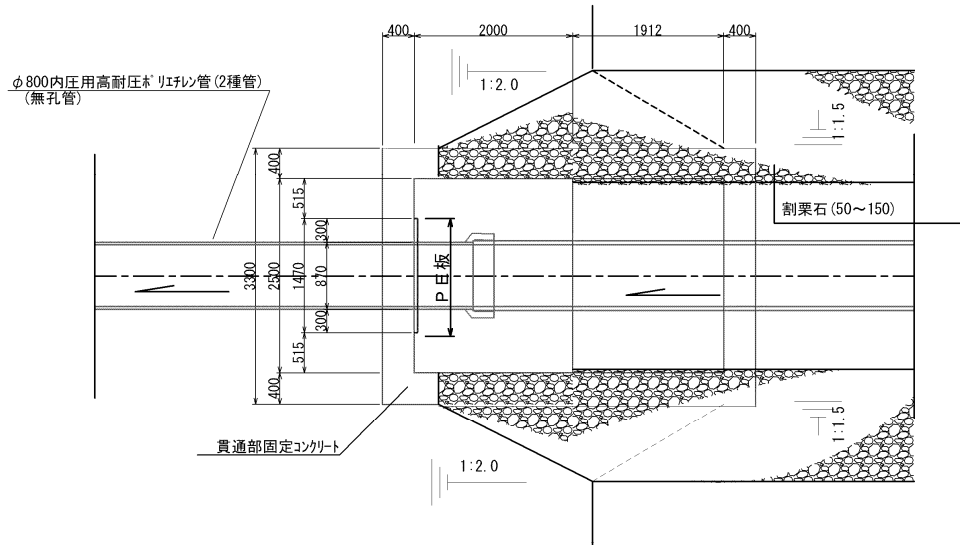


数量計算書

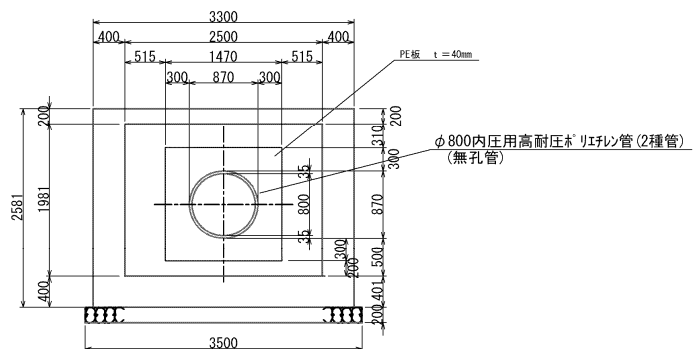
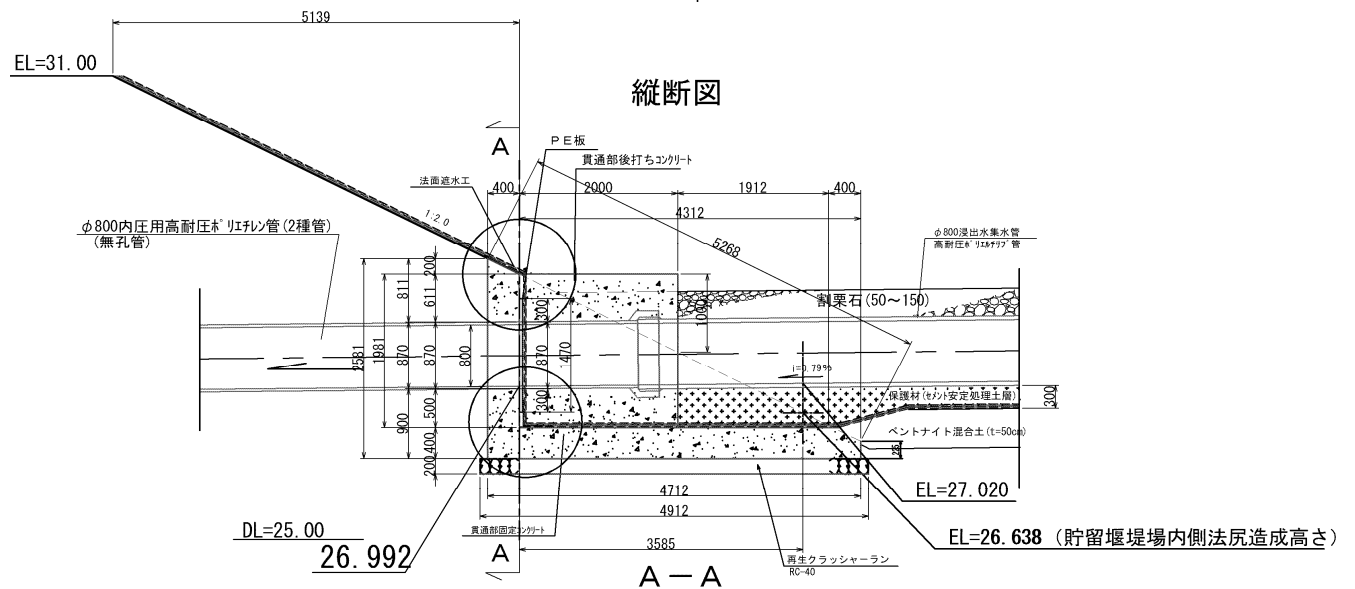
[illegible]

1-2区画シート貫通部

平面图



縦断面



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】

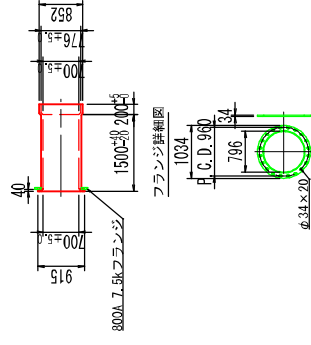
管No.	口径	管種	形状	有効長(mm)	角度	L1	L2	L3	本数	延長(m)	備考
41 ~ 42	400	R60	直管	5000					2	10.00	
43		R60	直管	2990					1	2.99	
44		F60	分岐曲管	2000	8,45	500	500	1000	1	2.00	枝管φ250、L4=1000
45 ~ 46		R60	直管	5000					2	10.00	
47		R60	直管	2130					1	2.13	
48		F60	曲管	1000	53	500	500		1	1.00	
49		F60	分岐管	1500	60	500	1000	1000	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。

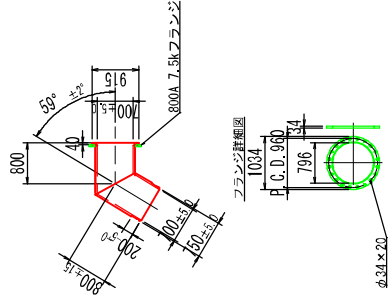
第Ⅰ期／地下水管高耐圧ホリシ管加工部詳細図(1/2)(参考図)

 $S=1:100$

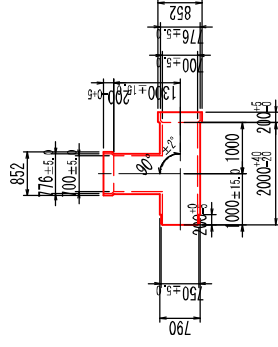
(1) 外圧管φ700フランジ付直管(F90)



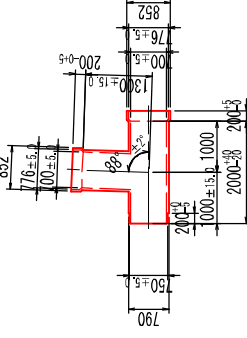
(3) 外圧管Φ700フランジ 付曲管59° (F90)



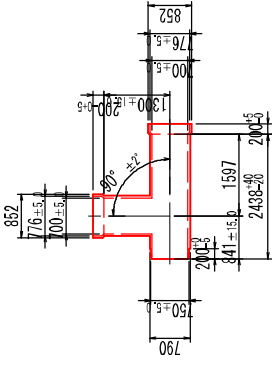
(6, 12) 外圧管 $\Phi 700$ —700分岐管 90° (F90)



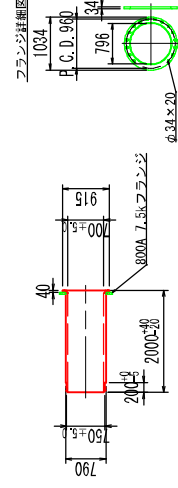
(10) 外圧管Φ700-700分岐管88° (F90)



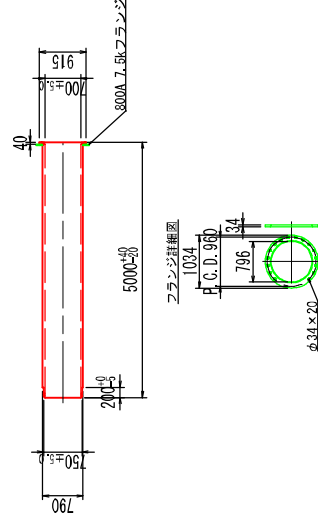
(11) 外压管 $\Phi 700-700$ 分岐管 90° (F90)



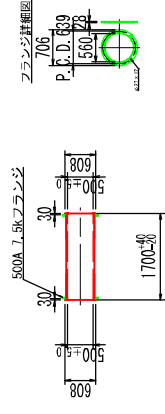
(13) 内圧管φ700ラジ付直管(1.5種)



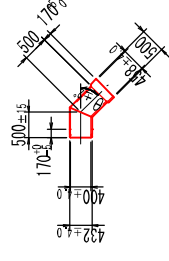
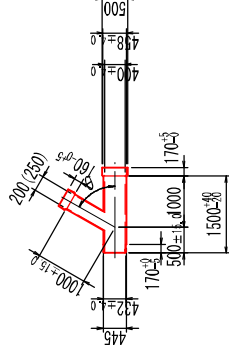
(15) 内圧管φ700ラジ付直管(1.5種)



(16) 内圧管φ500両フランジ付直管(F90)



(18, 24) 内压管 $\Phi 400$ 曲管 θ° (F90)

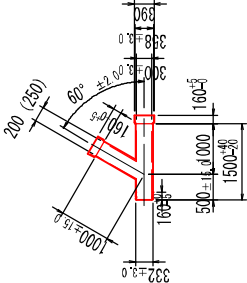
(21, 25, 28, 31, 34) 内圧管 $\Phi 400-200$ (250) 分岐管 θ° (F90)

()内数値は、数量調書の管N0.を表す

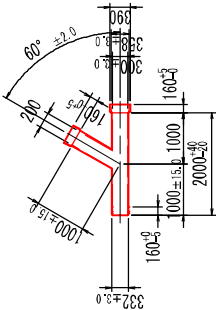
第Ⅰ期／地下水管高耐圧ホリエイレン管加工部詳細図(2/2) (参考図)

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	床堀					
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

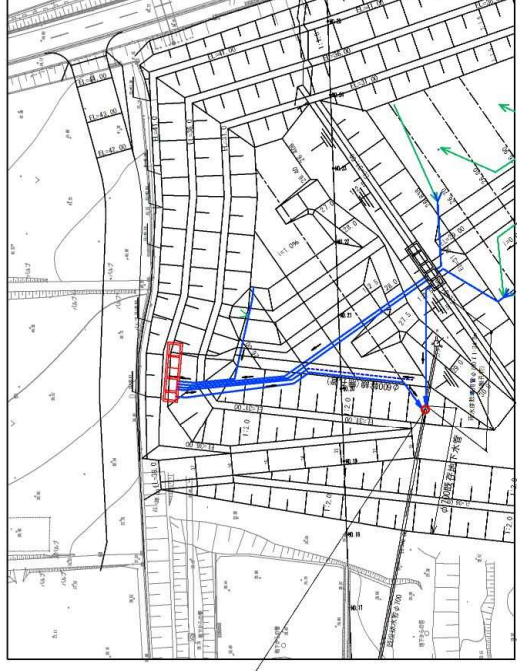
[illegible]

数量計算書

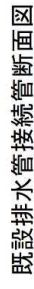
Φ700mm既設排水管接続管		Φ700高耐圧ポリエチレン管		(1 式 当り)	
項 目	算 式	単位	数 量		
Φ700 高耐圧ポリエチレン管	敷設費、材料費は配管数量調書内で計上済。				
Φ700既設接続管防護基礎工					
埋戻しコンクリート	18-8-40 V= (2.0*4.2+5.699*3.7)*1.5*1/2-π/4*0.804^2*4.9				
	=	m3	19.6		
基礎工	RC-40 t=20cm A= 2.00 * 4.00	m2	8.0		
[作業土工]					
床掘工	(土砂) V1= (2.0*4.0+9.0*7.0)*5.0*1/2 = 177.50				
	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

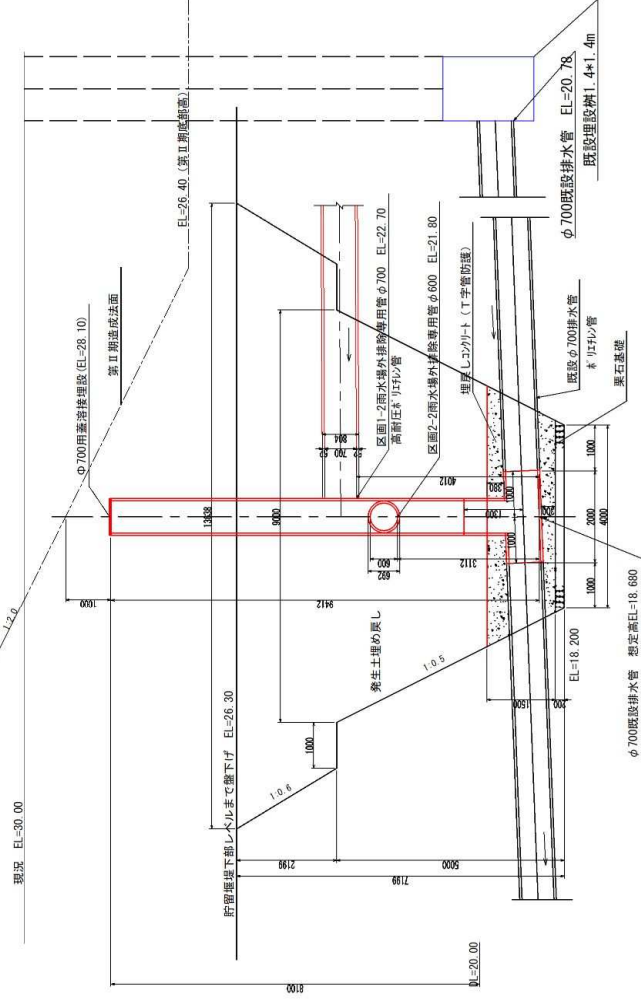
既設排水管接続位置図



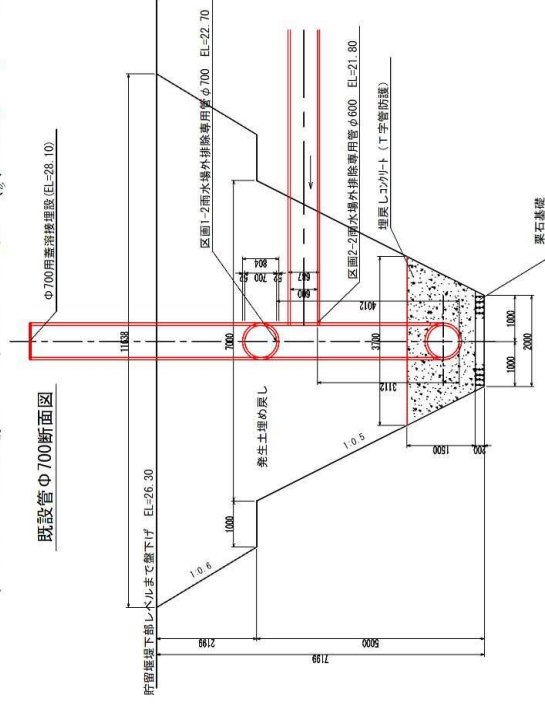
新設接続管φ700（φ700既設に割込み）


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

既設管φ700縦断面図



既設管Φ700断面図



事業名	虎ノ尾地区排水設備整備事業（大規模な整備事業）
業務名	一、（一）地区排水設備整備事業 （二）排水設備整備事業 （三）排水設備整備事業
図面名	第1期、排水設備整備事業（一）図面
縮尺	1:100 縮尺
事業主体	公団建設部、排水設備整備事業（一）図面

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	
	再生フラッシュヤーン	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	
	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	
	Co処分費	無筋構造物	(株)丸福	t	190.6	191	
	Co処分費	鉄筋構造物	(株)丸福	t	149.1	149	
	場内土砂運搬						
	土砂等運搬工	現場→仮置場	L=0.3km以下	m3	1,987	1,990	土量収支計算書より

数量集計表【雑工②】

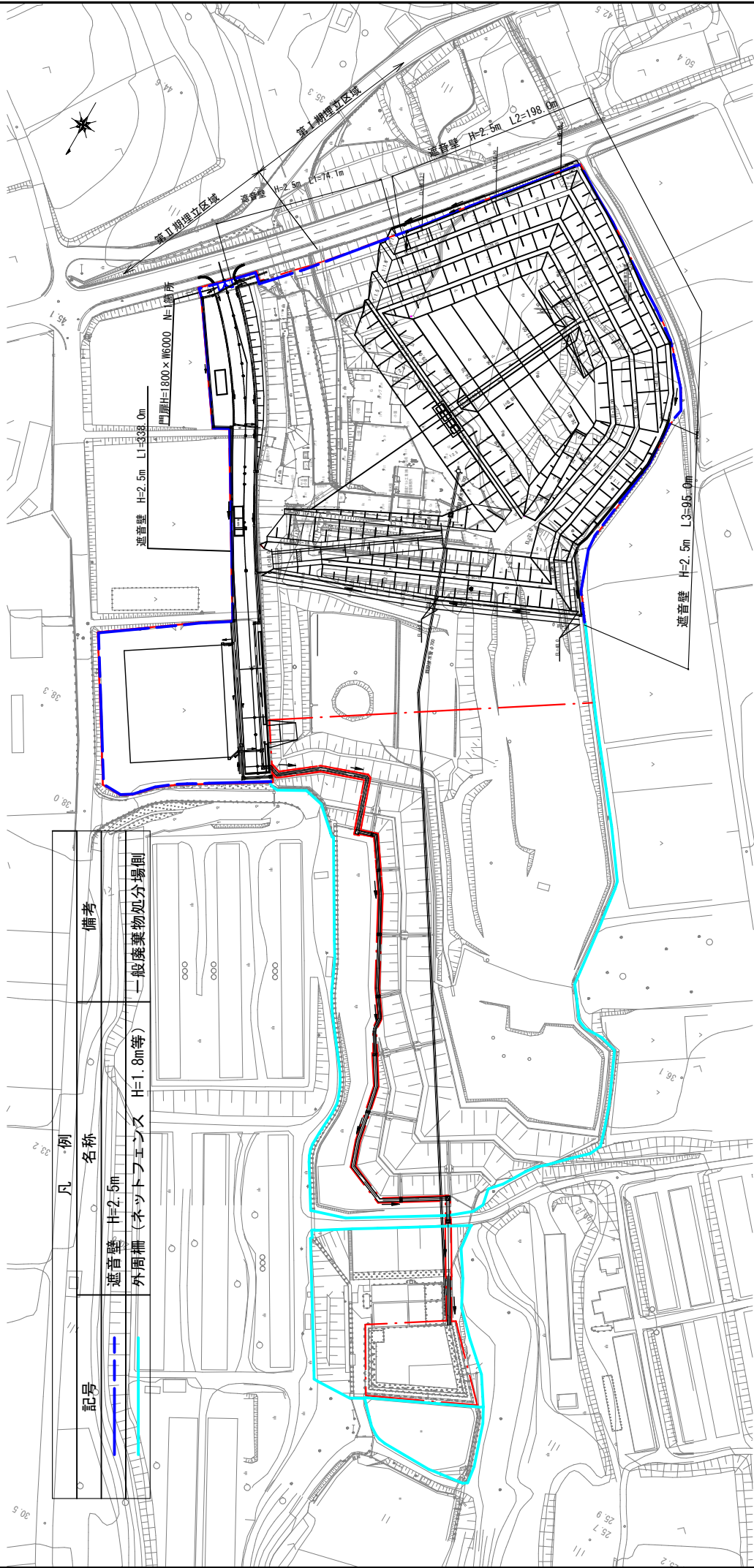
[illegible]

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)	$A = 0.80 \times 0.80 \times 2$ $t = 10\text{cm}$	m2	1.3
(作業土工)			
床掘工	$V = 1.30 \times 1.30 \times 1.00 \times 2 + 0.90 \times 0.80 \times 0.20$	m3	3.5
埋戻し(D)	$V = 3.52 - (0.70 \times 0.70 \times 0.9 + 0.80 \times 0.80 \times 0.10) \times 2 - 0.30 \times 0.20 \times 0.20$	m3	2.5
残土(場内処理)	$V = (3.52 - 2.50 / 0.90) \times 1$	m3	0.7

第 I 期／門扉・困障位置図

1:1600



数量計算書

[illegible]

取壊し工 数量集計表

[illegible]

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	法面ワット付
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）

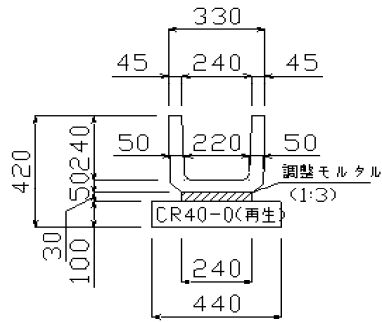
[illegible]

建物基礎コン取壊し工

[illegible]

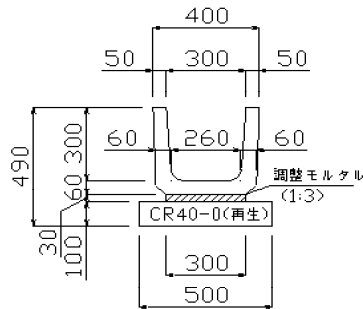
コンクリート取壊数量根拠

PU-240



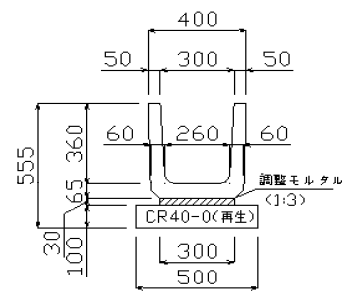
	m ²	cm ²
断面積	0.04	375.5

PU-300*300



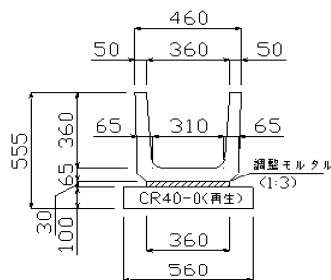
	m ²	cm ²
断面積	0.06	551.0

PU-300*360



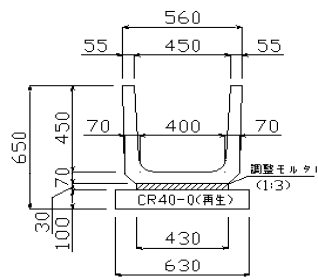
	m ²	cm ²
断面積	0.06	636.2

PU-360*360



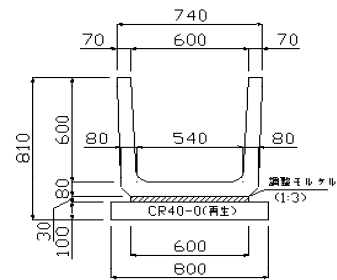
	m ²	cm ²
断面積	0.07	692.9

PU-450*450

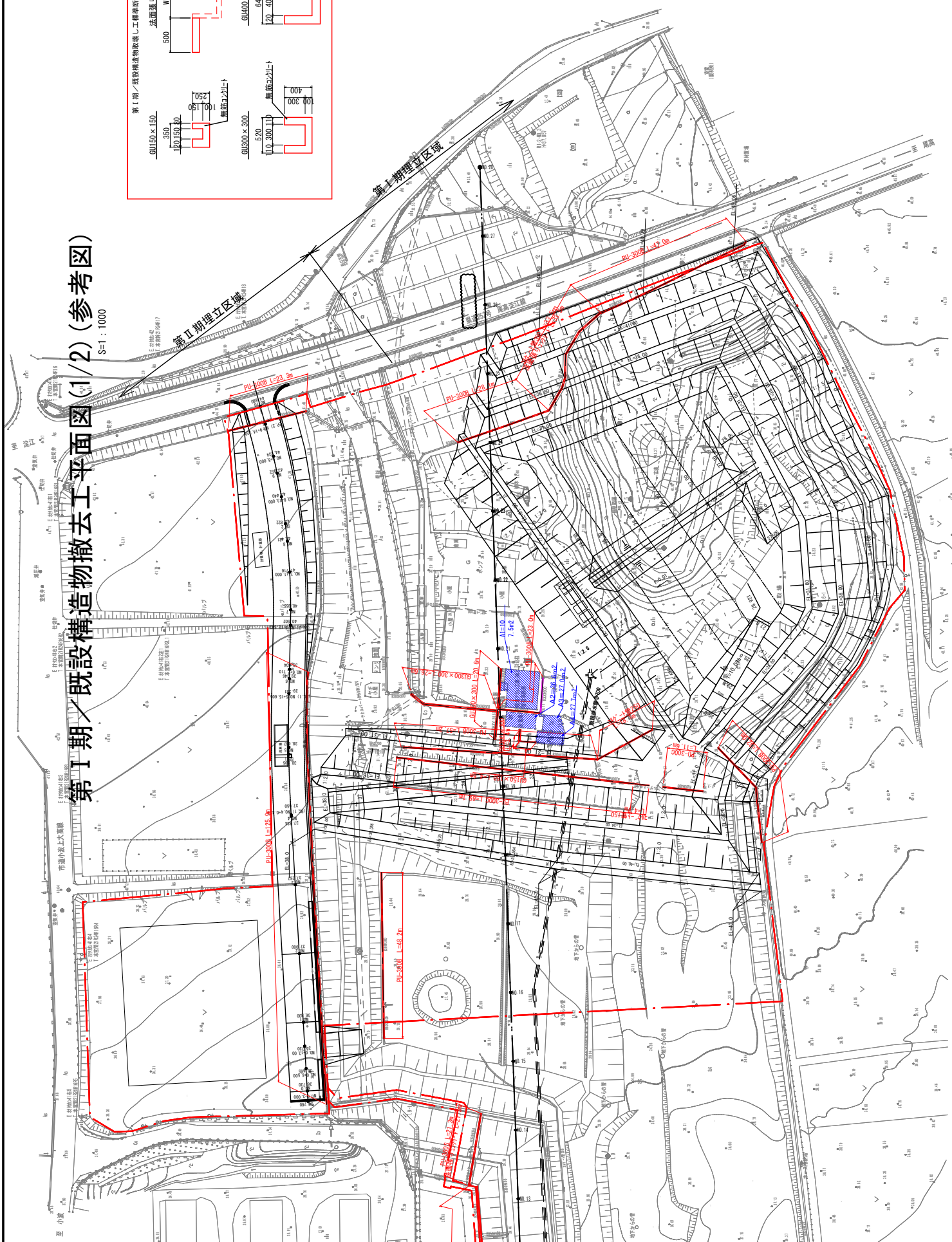


	m ²	cm ²
断面積	0.09	928.7

PU-600*600

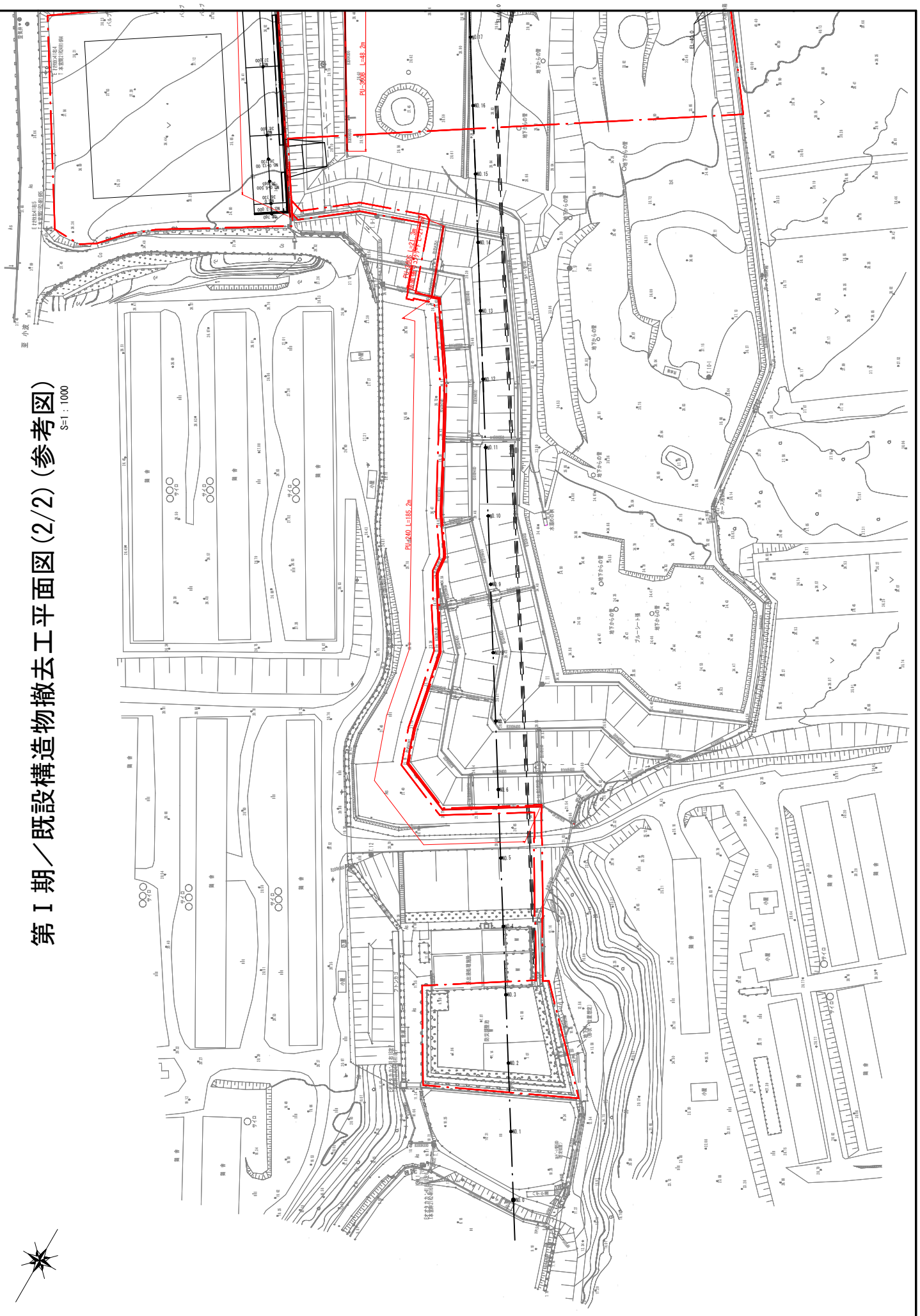


	m ²	cm ²
断面積	0.15	1453.4

$S=1 : 1000$ 



第 I 期／既設構造物撤去工平面図 (2/2) (参考図)
S-1 : 1000



土地收支計算書

(单位: m^3)

工種	作業内容	作業 土工	押土 有り	掘削土量	盛土量B	必要土量B'		運搬土量				仮置場内 の土砂	備 考
						流入土B' (=B/0.9)	購入土	①現場⇒仮置場 運搬0.3km以下	②仮置場⇒現場 押土	③現場⇒現場 押土	④現場からの再移動 押土		
県道取付道路工	掘削			1,610				1,610				1,610	
県道取付道路工	床掘			360				360				1,970	
県道歩道巻込み部	床掘			17				17				1,987	13.0+3.8
φ700管接続工	床掘	○		461								2,448	
φ700管接続工	埋戻 (1～4m未満)	○			457	508						1,940	
雨水排水工	床掘	○		870								2,810	
雨水排水工	埋戻 (1m未満)	○			719	799						2,011	
雨水排水工	埋戻 (1～4m未満)	○			64	71						1,940	
雨水排水樹工	床掘 (小規模)	○		90								2,030	
雨水排水樹工	床掘 (小規模)	○			53	59						1,971	
造成工	砕石置換一部掘削		○	10,998								12,969	
県道取付道路工	盛土(路床)				4,198		4,198					12,969	
県道取付道路工	埋戻(路床) (1～4m未満)				106		106					12,969	
県道取付道路工	埋戻(路床) (1m未満)				173		173					12,969	
造成工	掘削		○	56,349								69,318	
造成工	県道法面部掘削		○	903								70,221	
造成工	ブレード盛土 (場内)				6,919	7,688			7,688			62,533	
造成工	ブレード盛土 (一境境界部)				28,856	32,062			24,374	7,688		38,159	
造成工	ブレード盛土 (県道法面)				10,896	12,107				12,107	6,558	44,717	2631+388+811+8227
造成工	盛土法面				12,057	13,397				13,397		44,717	
造成工	埋戻				236	262			262			44,455	120+116
地下水集排水工	床掘	○		1,098								45,553	
地下水集排水工	埋戻 (1m未満)	○			267	297						45,256	
地下水集排水工	埋戻 (1～4m未満)	○			27	30						45,226	
造成工	盛土 (貯留構造物、区画堤)				5,992		5,992					45,226	5584+408
遮水工 (シート固定工)	床掘 (貯留構造物天端部)	○		37								45,263	0.425×88.0
遮水工 (シート固定工)	床掘 (法面天端部)	○		98								45,361	0.384×255.3
遮水工 (シート固定工)	床掘 (法面小段部)	○		371								45,733	0.592×627.2
遮水工 (シート固定工)	床掘 (法面施工端部)	○		15								45,747	0.325×44.9
洗車場排水工	床掘 (小規模)	○		79								45,826	
洗車場排水工	埋戻 (小規模)	○			65	72						45,754	
工事中心砂池	床掘	○		127								45,881	
両開き門扉設置工	床掘 (小規模)	○		4								45,885	
両開き門扉設置工	埋戻 (小規模)	○			3	3						45,882	
合 計				59,081	65,318	65,918	5,992	1,987	32,324	33,191	6,558	45,882	

鐵道砂土內場

土砂等運搬	1,987			1,987
押入(ルー入)	32,324	33,191	6,558	72,074
整地				45,882
				45,882

第 I 期／数量計算書

(07. 仮 設 工)

数量集計表【仮設工】

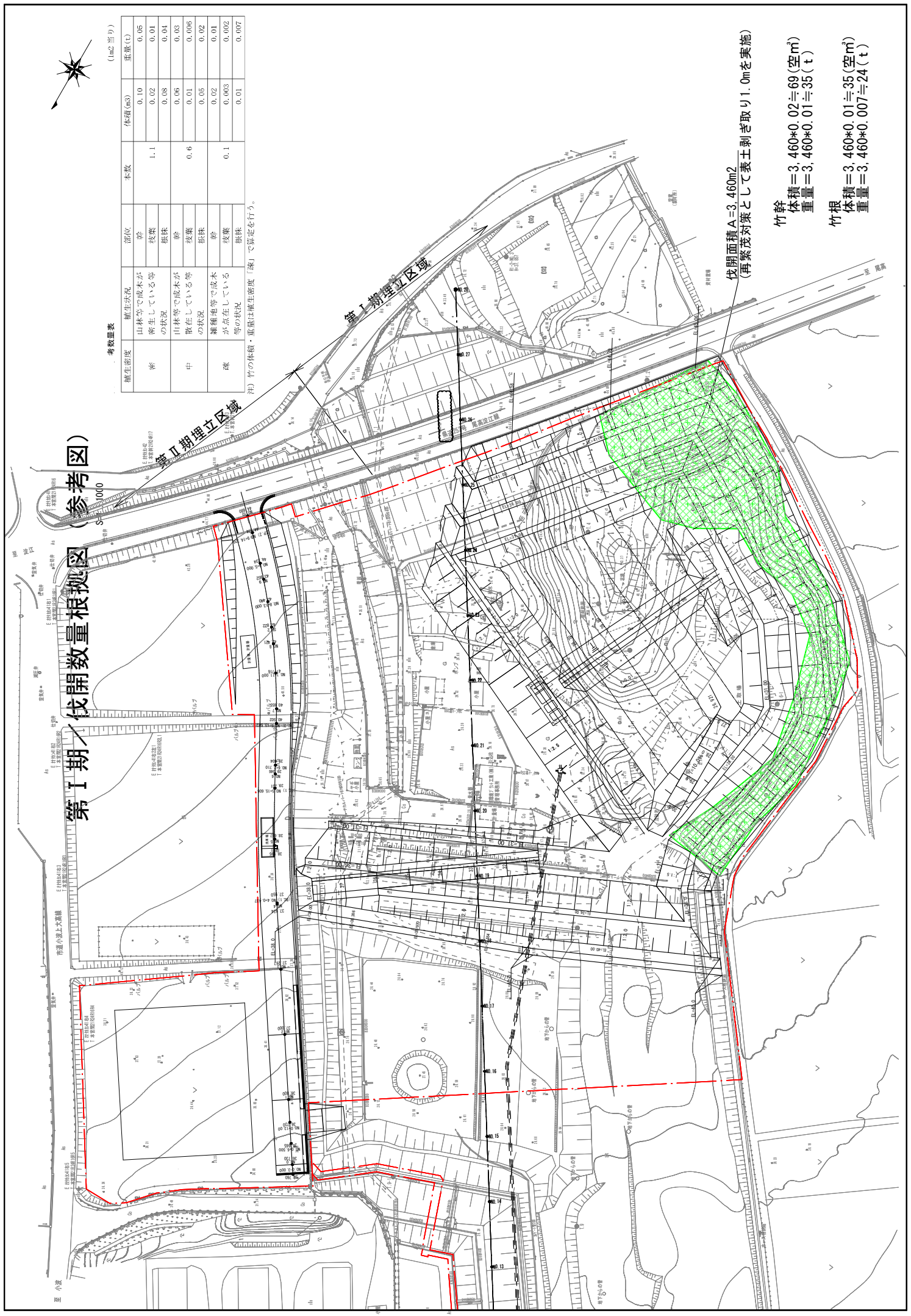
[illegible]

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						(1㎡当り)	
植生密度	植生状況	割合	本数	体積(㎡)	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	雑草地等で成木が点在している等の状況	幹	0.1	0.02	0.01		
		枝葉		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=3,460㎡
(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㎡)
重量=3,460*0.01≒35(t)

竹根
体積=3,460*0.01≒35(空㎡)
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8月p863
土の含水比試験		1	試料			建設物価8月p863
土の粒度試験	沈降分析	1	試料			建設物価8月p863
土の粒度試験	ふるい分析 試料2～4kg未満	1	試料			建設物価8月p863
土の液性限界試験		1	試料			建設物価8月p863
土の塑性限界試験		1	試料			建設物価8月p863
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8月p863
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8月p863 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8月p863
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8月p863
土の透水試験	変水位法	3	試料			建設物価8月p863 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			※小数点第1位を四捨五入
		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			※小数点第1位を四捨五入
		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8月p863
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8月p863
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	R1法 ベントナイト混合土	8	回			建設物価8月p862 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8月p863 1,000㎡/毎
				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
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			※小数点第1位を四捨五入
		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			※小数点第1位を四捨五入
		1	試料		0.0000	

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			