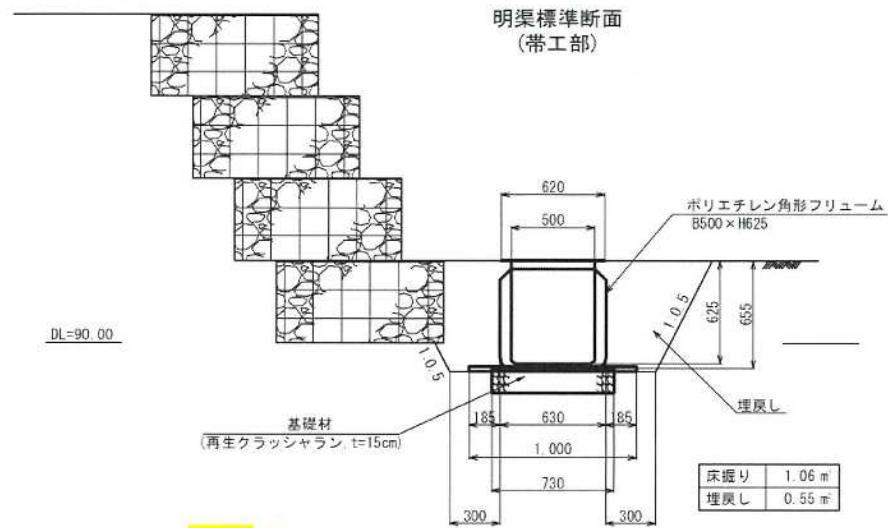


## 单位数量計算書

細別：明渠工  
規格：B500×H625

10.00m当たり

## 略圖

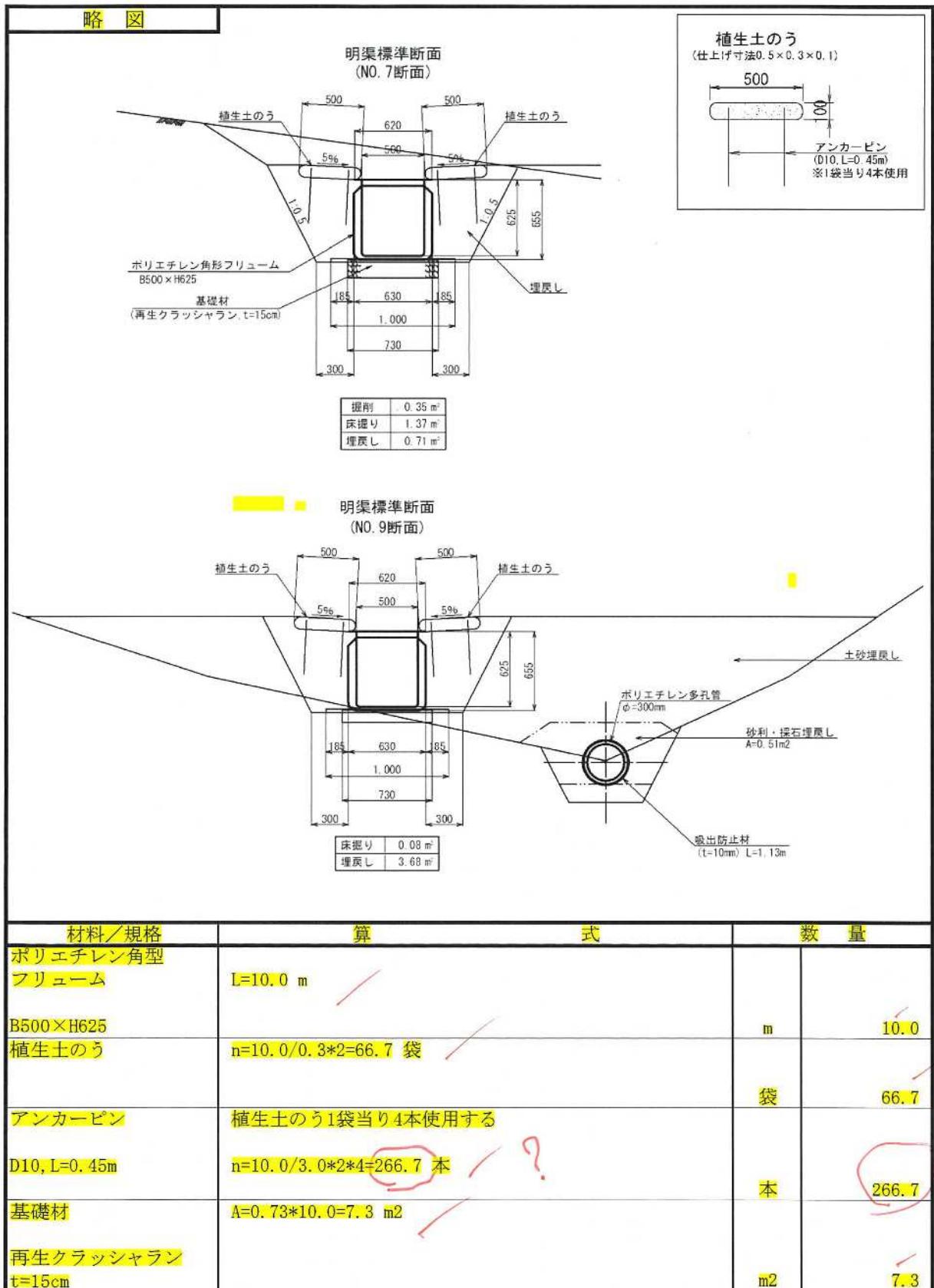


材料／規格	算式	3
ポリエチレン角型 フリューム	$L=10.0 \text{ m}$	
B500×H625		m 10.0
基礎材	$A=0.73*10.0=7.3 \text{ m}^2$	
再生クラッシャラン t=15cm		m2 7.3

## 単位数量計算書

細別：明渠工  
規格：B500×H625

10.00m当たり



## 単位数量計算書

細別：1号集水池

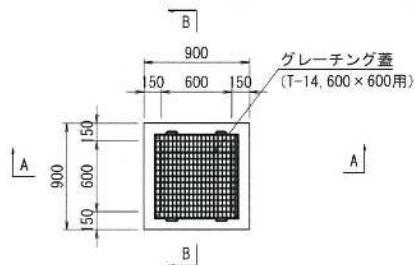
規格：B600×L600×H800

1箇所当り

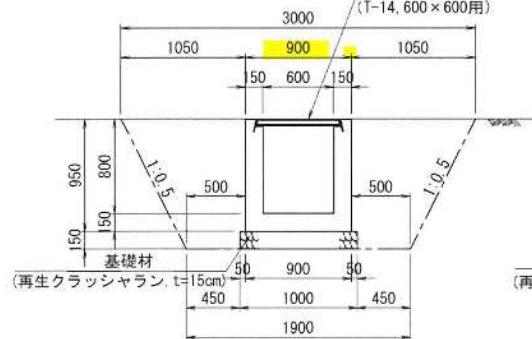
略図

### 1号集水池 (B600×L600×H800)

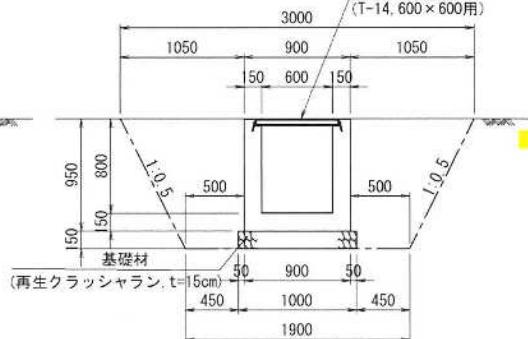
平面図



A-A断面 グレーチング蓋 (T-14, 600×600用)



B-B断面 グレーチング蓋 (T-14, 600×600用)



材料/規格	算式	単位	数量
コンクリート	$V=0.90*0.90*0.95-0.60*0.60*0.80=0.48 \text{ m}^3$		
※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18 \text{ N/mm}^2$ 0.46m <sup>3</sup> 超0.49m <sup>3</sup> 以下		m <sup>3</sup>	0.48
グレーチング蓋 T-14 600×600用	$n=1\text{組}$	組	1
床掘り	$V=1.1/3*(3.0^2+1.9^2+\sqrt{(3.0^2*1.9^2)})=6.7 \text{ m}^3$		
土砂 小規模		m <sup>3</sup>	6.7
埋戻し	$V=6.7-(0.9*0.9*0.95+1.0*1.0*0.15)=5.8 \text{ m}^3$		
流用土 小規模		m <sup>3</sup>	5.8

## 単位数量計算書

細別：2号集水樹

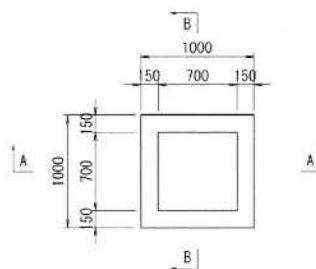
規格：B700×L700×H900

1箇所当たり

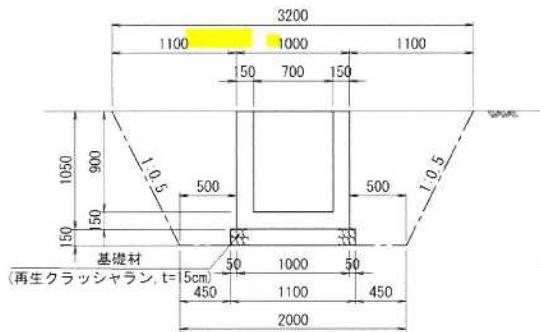
### 略図

#### 2号集水樹 (B700×L700×H900)

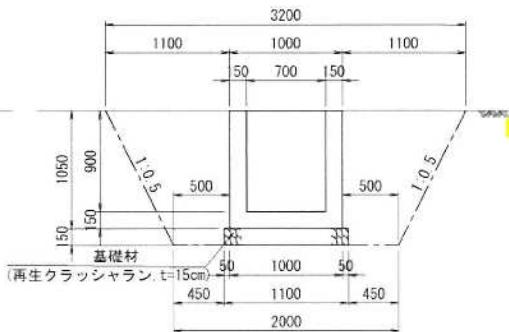
##### 平面図



##### A-A断面



##### B-B断面



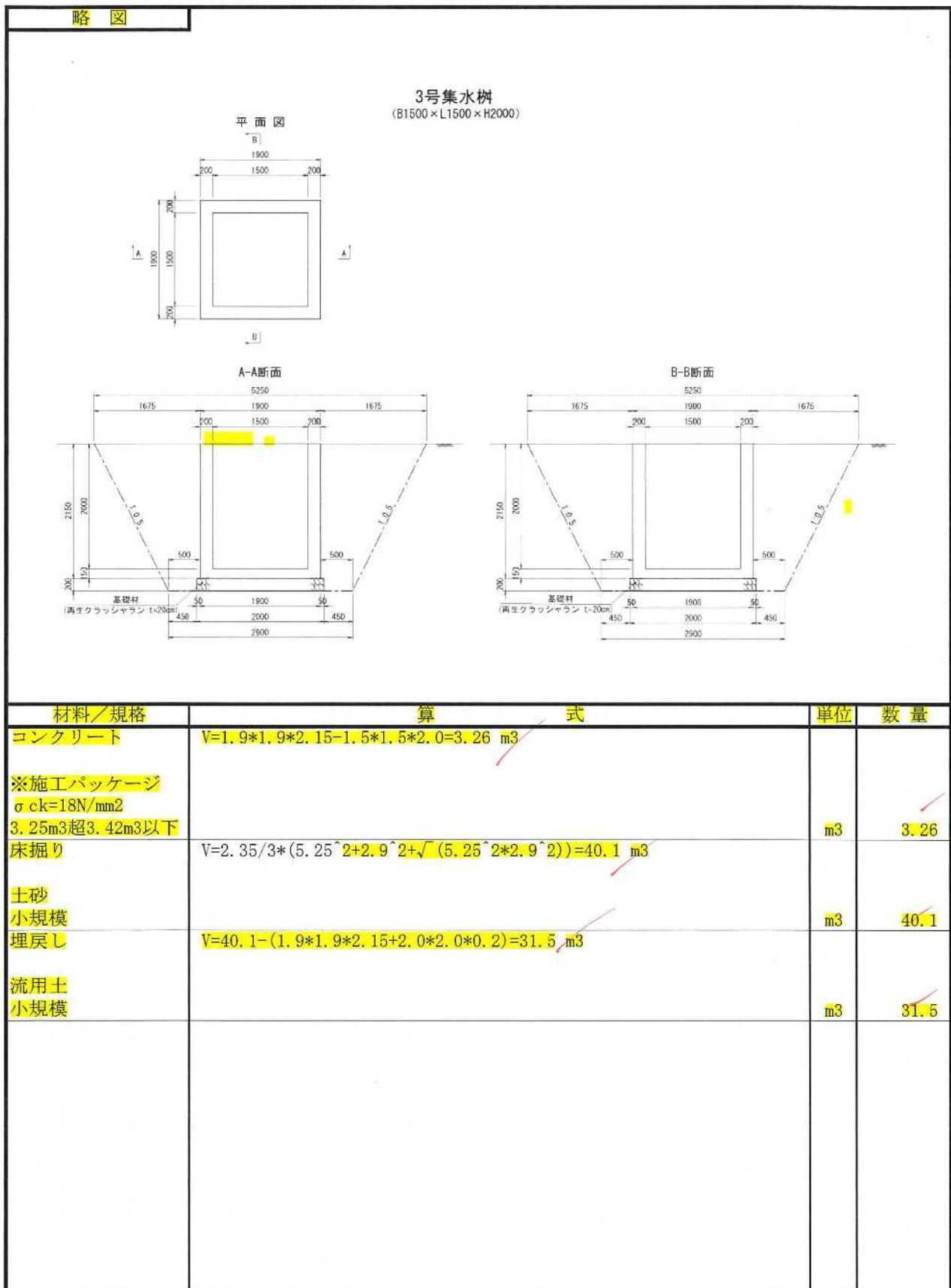
材料/規格	算式	単位	数量
コンクリート	$V=1.0*1.0*1.05-0.7*0.7*0.9=0.61 \text{ m}^3$		
※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18N/mm^2$ 0.58m <sup>3</sup> 超0.61m <sup>3</sup> 以下		m <sup>3</sup>	0.61
床掘り	$V=1.2/3*(3.2^2+2.0^2+2*\sqrt{(3.2^2+2*2.0^2)})=8.3 \text{ m}^3$		
土砂 小規模		m <sup>3</sup>	8.3
埋戻し	$V=8.3-(1.0*1.0*1.05+1.1*1.1*0.15)=7.1 \text{ m}^3$		
流用土 小規模		m <sup>3</sup>	7.1

## 単位数量計算書

細別：3号集水樹

規格：B1500×L1500×H2000

1箇所当たり



## 単位数量計算書

細別：4号集水樹

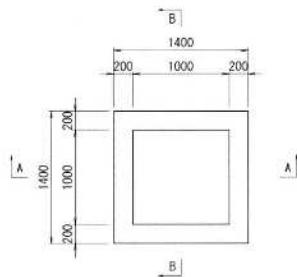
規格：B1000×L1000×H1200

1箇所当り

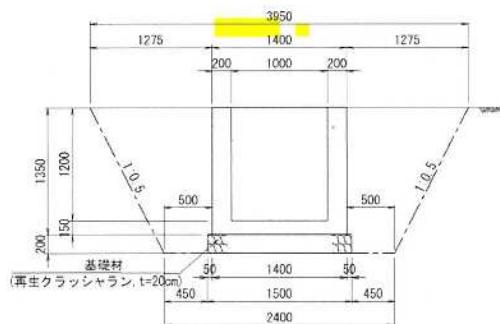
### 略図

4号集水樹  
(B1000×L1000×H1200)

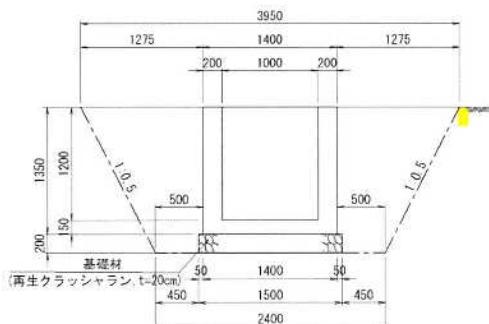
平面図



A-A断面



B-B断面



材料/規格	算式	単位	数量
コンクリート	$V=1.4*1.4*1.35-1.0*1.0*1.2=1.45 \text{ m}^3$		
※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18 \text{ N/mm}^2$ 1.44m <sup>3</sup> 超1.52m <sup>3</sup> 以下		m <sup>3</sup>	1.45
床掘り	$V=1.55/3*(3.95^2+2.4^2+\sqrt{(3.95^2*2*2.4^2)})=15.9 \text{ m}^3$		
土砂 小規模		m <sup>3</sup>	15.9
埋戻し	$V=15.9-(1.4*1.4*1.35+1.5*1.5*0.2)=12.8 \text{ m}^3$		
流用土 小規模		m <sup>3</sup>	12.8

## 単位数量計算書

細別：5号集水樹

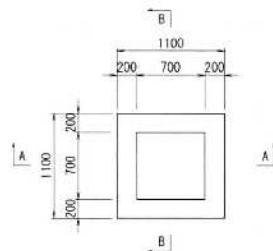
規格：B700×L700×H1400

1箇所当たり

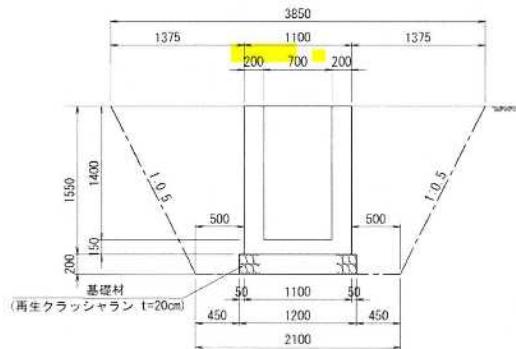
### 略図

5号集水樹  
(B700×L700×H1400)

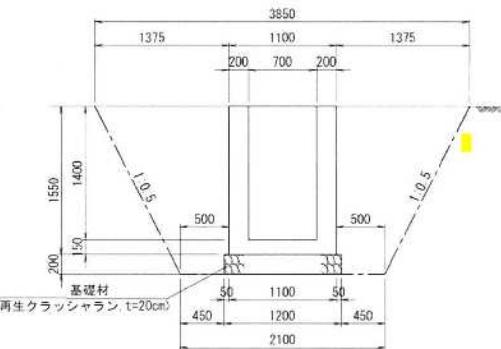
平面図



A-A断面



B-B断面



材料/規格	算式	単位	数量
コンクリート	$V=1.1*1.1*1.55-0.7*0.7*1.4=1.19 \text{ m}^3$		
※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18 \text{ N/mm}^2$ 1.15m <sup>3</sup> 超1.22m <sup>3</sup> 以下		m <sup>3</sup>	1.19
床掘り	$V=1.75/3*(2.1^2+3.85^2+\sqrt{(2.1^2*3.85^2)})=15.9 \text{ m}^3$		
土砂 小規模		m <sup>3</sup>	15.9
埋戻し	$V=15.9-(1.1*1.1*1.55+1.2*1.2*0.2)=13.7 \text{ m}^3$		
流用土 小規模		m <sup>3</sup>	13.7

## 単位数量計算書

細別：6号集水樹

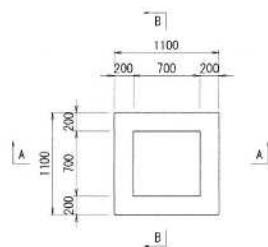
規格：B700×L700×H2000

1箇所当たり

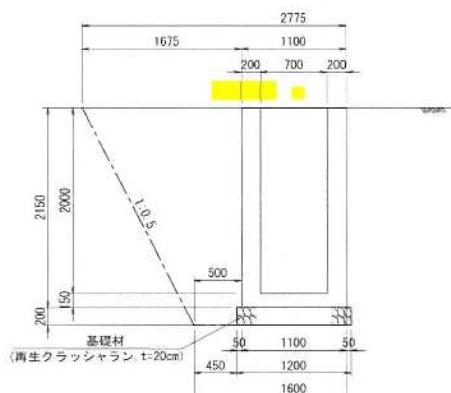
### 略図

6号集水樹  
(B700×L700×H2000)

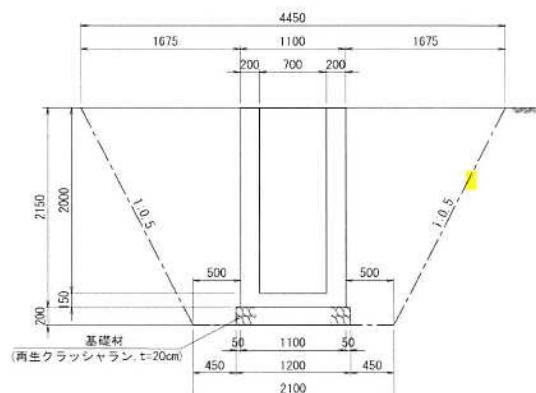
平面図



A-A断面



B-B断面



材料/規格	算式	単位	数量
コンクリート	$V=1.1*1.1*2.15-0.7*0.7*2.0=1.62 \text{ m}^3$		
※施工パッケージ $\sigma_{ck}=18 \text{ N/mm}^2$ 1.61m <sup>3</sup> 超1.70m <sup>3</sup> 以下		m <sup>3</sup>	1.62
床掘り	$V=2.35/3*(2.775*4.45+1.60*2.10) + \sqrt{(2.775*4.45*1.60*2.10)}=17.4 \text{ m}^3$		
土砂 小規模		m <sup>3</sup>	17.4
埋戻し	$V=17.4-(1.1*1.1*2.15+1.15*1.2*0.2)=14.5 \text{ m}^3$		
流用土 小規模		m <sup>3</sup>	14.5

## 08-1道路土工

## 土工数量計算書

測 点	距 離 (m)	土砂：オーブン掘削			土砂：片切掘削			[単位：m <sup>3</sup> ]
		断面(m <sup>2</sup> )	平均(m <sup>2</sup> )	数量(m <sup>3</sup> )	断面(m <sup>2</sup> )	平均(m <sup>2</sup> )	数量(m <sup>3</sup> )	
SP. 0.00	0.000	0.2						
SP. 10.00	10.000	0.2	0.20	2.0				—
SP. 16.00	6.000	0.2	0.20	1.2				—
SP. 20.00	4.000	0.2	0.20	0.8				—
SP. 30.00	10.000	0.6	0.40	4.0				—
SP. 33.60	3.600	0.5	0.55	2.0				—
SP. 37.00	3.400	0.5	0.50	1.7				—
合 計	37.000			11.7				—

残土処理工計算書

土工数量

		単位	掘削工		盛土工	床掘り		埋戻し
			土砂	軟岩		土砂	軟岩	
道路工	道路土工	m <sup>3</sup>	11.7	—	—	—	—	—
	擁壁工	m <sup>3</sup>	—	—	—	134.3	—	72.6
	排水工	m <sup>3</sup>	—	—	—	17.2	—	11.1
合 計		m <sup>3</sup>	11.7	—	—	151.5	—	83.7

残土処理  
土砂  $V = (11.7 + 151.5) - (0.0 + 83.7) / 0.9 = 70.2 \text{ m}^3$

軟岩  $V = 0.0 + 0.0 = 0.0 \text{ m}^3$

## 09-1作業土工 (擁壁工)

## 土工数量計算書

[単位 : m<sup>3</sup>]

## 作業土工 : 床掘

測 点	距 離 (m)	土砂			軟岩		
		断面 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>3</sup> )	断面 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>3</sup> )
SP. 2.381	0.000	1.6					
SP. 10.00	7.619	3.3	2.45	18.7	—	—	—
SP. 16.00	6.000	3.0	3.15	18.9	—	—	—
SP. 20.00	4.000	4.6	3.80	15.2	—	—	—
SP. 30.00	10.000	5.6	5.10	51.0	—	—	—
SP. 33.60	3.600	7.0	6.30	22.7	—	—	—
SP. 35.838	2.238	0.0	3.50	7.8	—	—	—
合 計	33.457			134.3			—

## 作業土工 : 埋戻し

[単位 : m<sup>3</sup>]

測 点	距 離 (m)	埋戻しC【1m ≤ W1 < 4m】			埋戻しD【W1 < 1m】		
		断面 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>3</sup> )	断面 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>3</sup> )
SP. 2.381	0.000				0.5		
SP. 10.00	7.619		—	—	1.8	1.15	8.8
SP. 16.00	6.000		—	—	2.1	1.95	11.7
SP. 20.00	4.000		—	—	2.5	2.30	9.2
SP. 30.00	10.000		—	—	3.1	2.80	28.0
SP. 33.60	3.600		—	—	3.2	3.15	11.3
SP. 35.838	2.238		—	—	0.0	1.60	3.6
合 計	33.457			—			72.6

## 作業土工 : 基面整正

[単位 : m<sup>3</sup>]

測 点	距 離 (m)	擁壁工					
		断面 (m)	平均 (m)	数量 (m <sup>2</sup> )	断面 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>3</sup> )
SP. 2.381	0.000	1.91					
SP. 10.00	7.619	1.91	1.91	14.55	—	—	—
SP. 16.00	6.000	1.91	1.91	11.46	—	—	—
SP. 20.00	4.000	1.91	1.91	7.64	—	—	—
SP. 30.00	10.000	1.91	1.91	19.10	—	—	—
SP. 33.60	3.600	1.91	1.91	6.88	—	—	—
SP. 35.838	2.238	1.91	1.91	4.27	—	—	—
合 計	33.457			63.90			—

## 09-2擁壁工（テラセル）

### 擁壁工數量集計表

名 称	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
テラセル工					
	壁面工	直高面積	m <sup>2</sup>	77	
		3セルタイプL2650×B800	枚	193	
		セルロック	個	1351	
	セルアンカー	□30×550	本	212	
	土のう	ジオセルバッグ	袋	118	
	樹脂アンカーピン	□20×300	本	118	
	碎石	C-40または(RC-40)	m <sup>3</sup>	64.5	

因應 29/10  
七處

## テラセル工数量計算書

1式当たり

テラセル工数量計算書

1式当り

細別	規格	算式	数量
(3セメント)			$77.0 \text{ m}^2$
壁面工		$A = 73.3 \times 1.05$ 鉛直投影面積 ロス率5%	$= 77.0$
テラセル		$N = 77.0 \times 0.4$	$= 192.5$
			1351 個
	セルロック	$N = 193.0 \times \frac{7}{1\text{枚当たり}}$	$= 1351$
セルアンカー	□30×550	$N = 212$ 展開計画本数	$= 212$
土のう	ジオセルパック	$N = 33.5 \times 3.5$ 天端計画長 袋/1m当り	$= 117.3$
樹脂アンカーピン	□20×300	$N = \frac{118}{1\text{本/袋}}$	$= 118$
碎石	RC-40	$V = 73.3 \times \frac{0.800}{\text{セル控え長}} \times \frac{1.1}{\text{土量変化率}} \times \frac{10}{10\%}$	$= 64.5$
			$64.5 \text{ m}^3$

09-3擁壁工(網狀鉄筋挿入工)

網狀鉄筋挿入工

数量計算書

## 施工数量集計表(1)

### 網状鉄筋挿入工

名 称	仕 様・規 格	1本当たり	数量	単位
削孔工 削孔径 $\phi 115\text{mm}$	礫質土 軟岩		443.9 148.0 591.9	m m m
鋼材挿入工 $L < 10\text{m}$	$L=6.5\text{m}(3.0\text{m}+3.0\text{m}+0.5\text{m}) \rightarrow \cancel{86}$ $L=8.0\text{m}(3.0\text{m}+3.0\text{m}+2.0\text{m})$	合計	44 42	本 本
		合計	86	本
注入打設工 セメントミルク $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	割増倍率 $\alpha=3.2$ 削孔長合計 $\times \pi \times (0.115)^2 / 4 \times \alpha$		19.7	$\text{m}^3$
移設工	施工基面: 1箇所(設置+撤去)		1	回
加圧及び頭部処理工 $L < 10\text{m}$			86	本
確認試験工	総打設本数の3%かつ3本以上		3	本
足場工			498.3	空 $\text{m}^3$
基本試験工	定着地盤の確認		1	式

## 施工数量集計表(2)

### 網状鉄筋挿入工

名 称	仕 様・規 格	1本当たり	数 量	単 位
キャッピングビーム工 コンクリート打設工 型枠工 鉄筋工 目地工	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$ SD345D13 1箇所		<u>21.6</u> <u>34.5</u> <u>965</u> <u>0.7</u>	$m^3$ $m^2$ $kg$ $m^2$
均しコンクリート工 コンクリート打設工 型枠工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$		<u>19.3</u> <u>28.3</u>	$m^3$ $m^2$

### ※材料数量

名 称	仕 様・規 格	1本当た り	数 量	単 位
補強芯材	SP32Nボルト 裸、L=3.0m 裸、L=2.0m 裸、L=0.5m		172 42 44	本 本 本
カップラー	SP32フィックスハイル用、裸		172	個
フックスペーサー	SP32フィックスハイル用、簡易防錆		258	個
先端支圧版	φ 75		86	個
口元補強管	φ 76.3 × L3000 × t4.2		86	本
角座金	裸、□150 × t12		86	枚
六角ナット	SP32用、裸		172	個

網状鉄筋挿入工 数量一覧表

ブロック	一本当たり長さ(m)			本数	全体当たり長さ(m)			頭部プレート
	鋼材長	削孔長	頭部余長		鋼材長	削孔長	頭部余長	
SP0.0付近～ SP33.6付近	6.50	6.15	0.35	44	286.00	270.60	15.40	□150× t12
	8.00	7.65	0.35	42	336.00	321.30	14.70	
	合計			86	622.00	591.90	30.10	

## 網狀鉄筋挿入工 地質別削孔長計算表

ブロック	測線間 単距離	打設 ピッチ (水平)	礫質土			軟岩					
			断面長さ	平均長	削孔長	断面長さ	平均長	削孔長	断面長さ	平均長	削孔長
SP0.0付近			10.313			3.487					
SP10.0	9.393	0.8	10.313	10.313	121.09	3.487	3.487	40.94			
SP16.0	6.000	0.8	10.313	10.313	77.35	3.487	3.487	26.15			
SP20.0	4.000	0.8	10.313	10.313	51.57	3.487	3.487	17.44			
SP30.0	10.000	0.8	10.313	10.313	128.91	3.487	3.487	43.59			
SP33.6付近	3.876	0.8	10.313	10.313	49.97	3.487	3.487	16.89			
合計	33.27				428.89			145.01			
比率				0.75			0.25				
合計削孔実長							591.90				
地質別削孔長				443.9			148.0				

### 合計数量

合計	礫質土	443.9	m
	軟岩	148.0	m
	計	591.9	m

割漏了？

## 【芯材構成と数量】

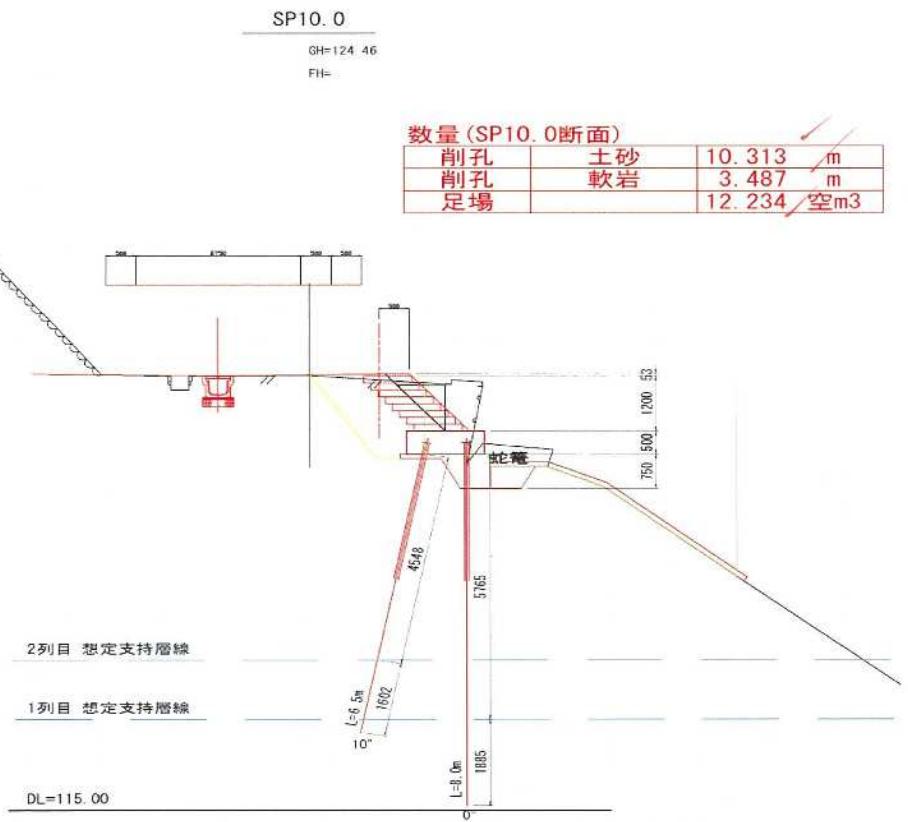
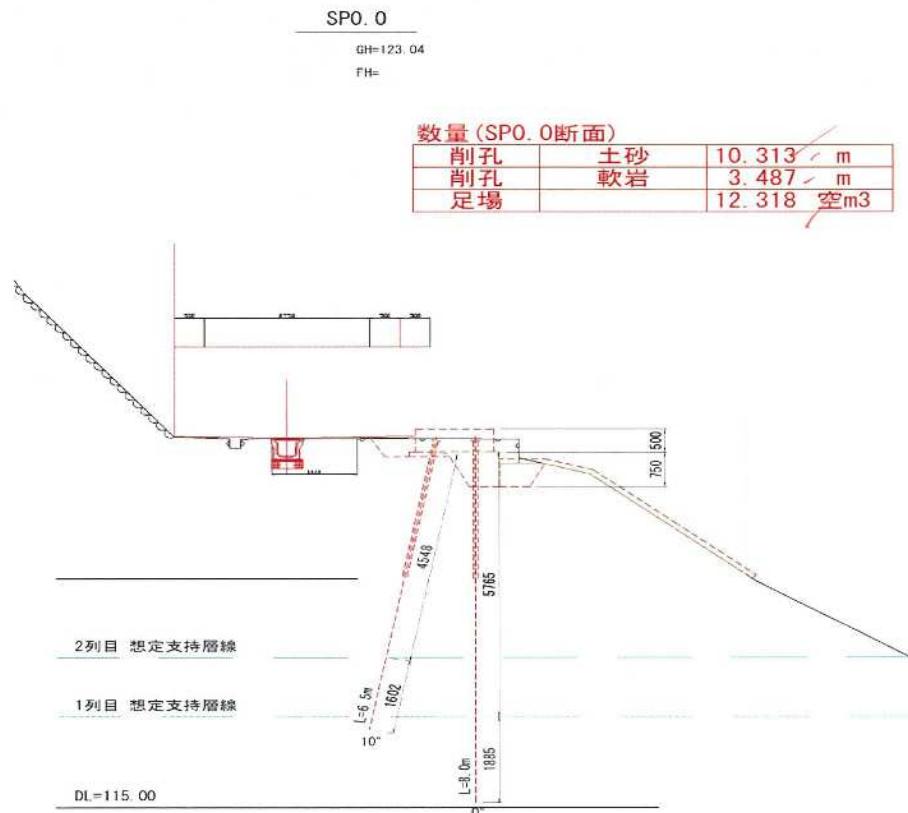
11本當たり

### 【芯材構成と数量】

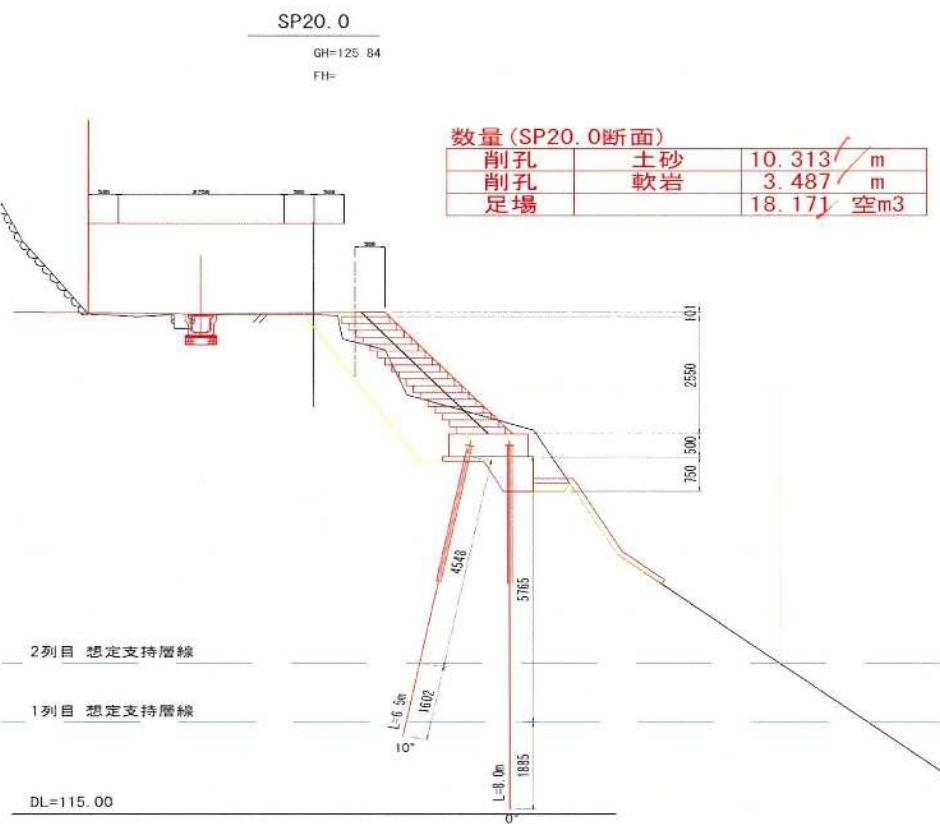
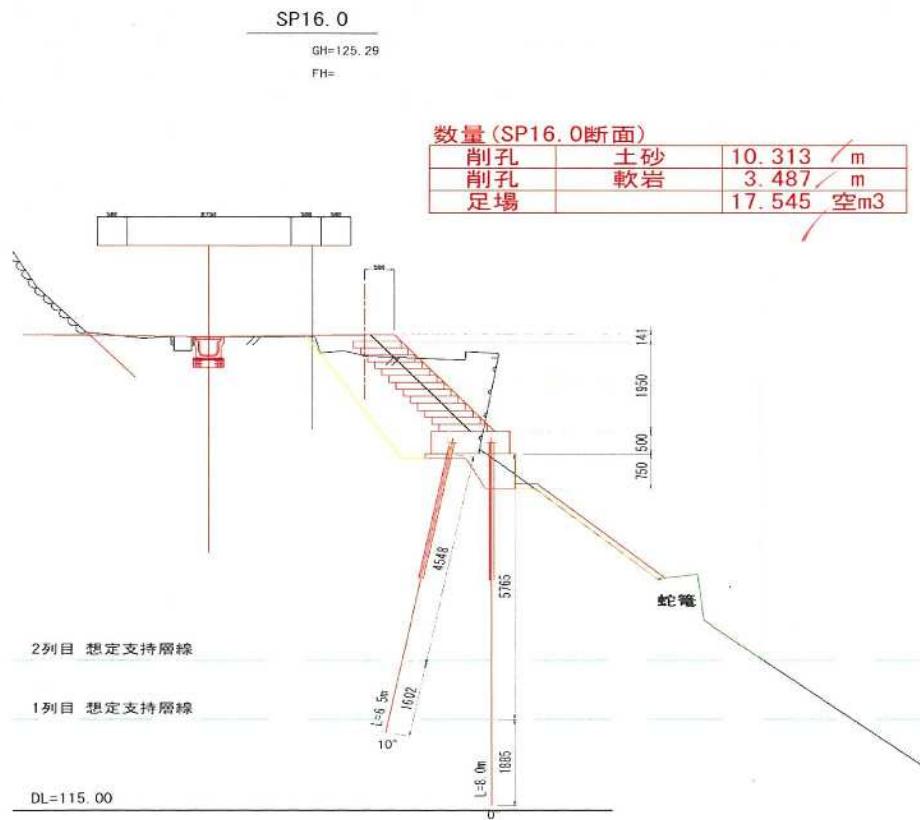
全體當り

## 足場工　数量計算表

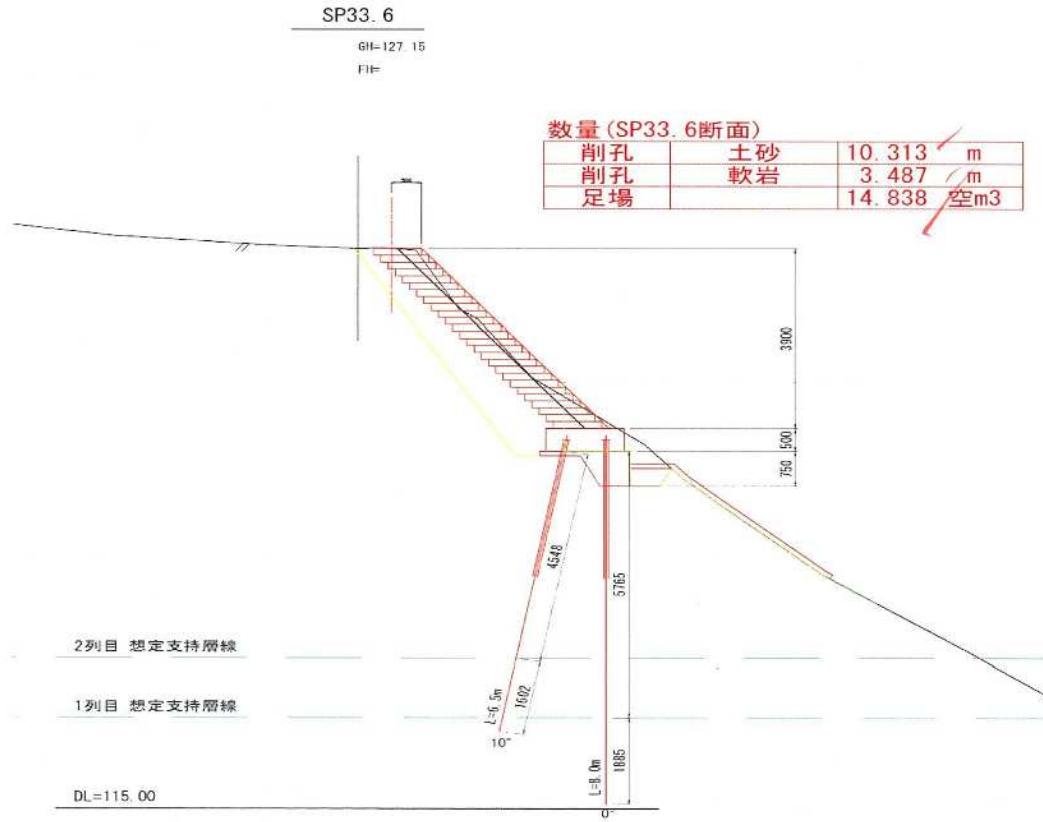
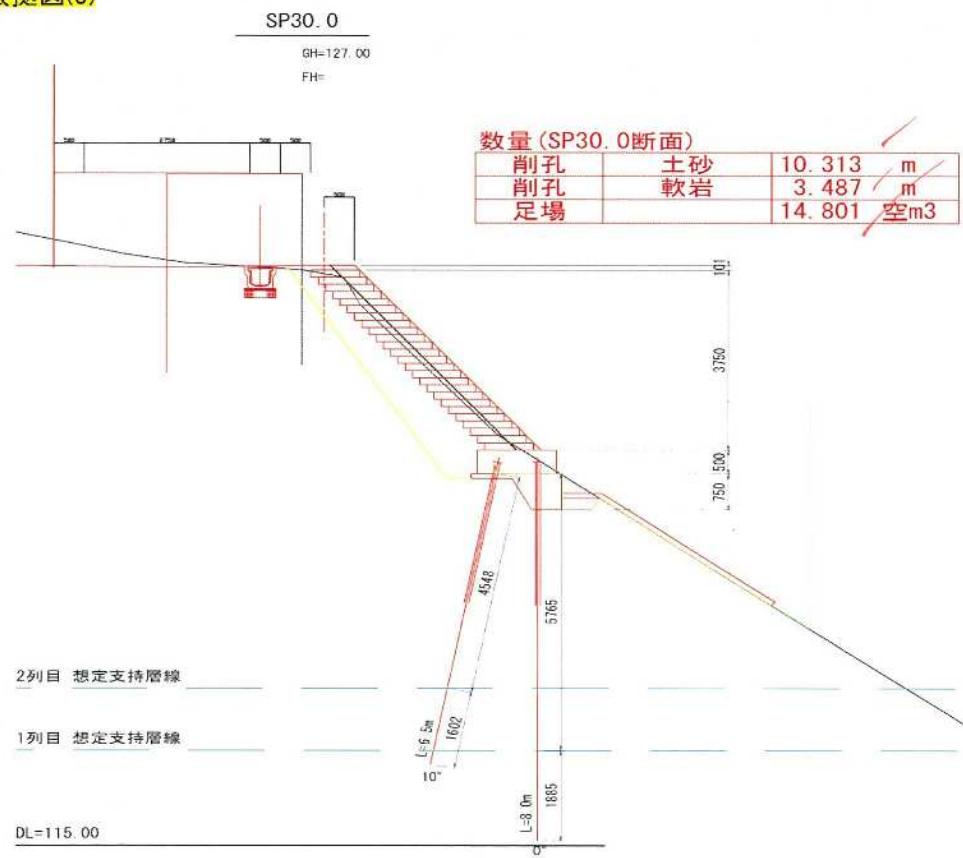
数量根拠図(1)



数量根拠図(2)

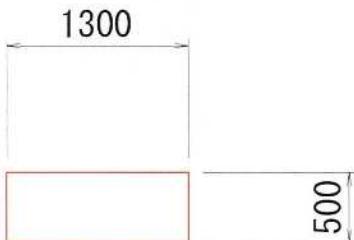


数量根拠図(3)



## 數量計算書

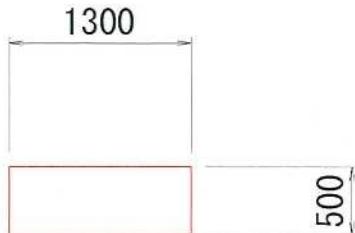
## コンクリート打設工(キャッピングヒーム)



断面積  $A=0.650\text{m}^2$

## 數量計算書

## 型枠工(キャッピング・フレーム工)

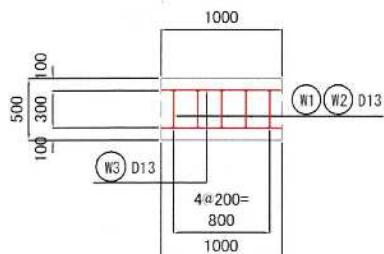


断面積  $A=0.650\text{m}^2$

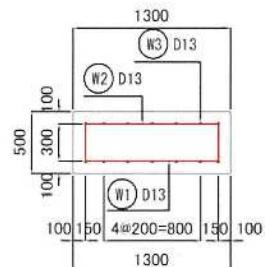
## 數量計算書

## 鉄筋工(キャッピングヒーム)

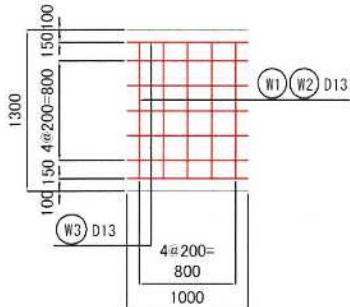
正面圖



### 断面图



平 固 因



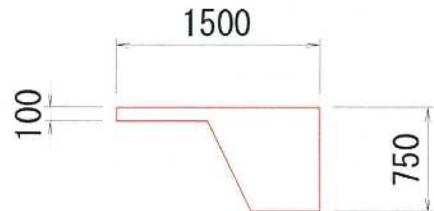
## 鉄筋表

(延長1mあたり)

（延長 1m3）						
名称	鉄筋径	長さ (m)	本数 (本)	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重量 (kg)
W1	D13	1.100	5	0.995	1.09	5.5
W2	D13	1.900	5	0.995	1.89	9.5
W3	D13	1.000	14	0.995	1.00	14.0
D13				計	29.0	kg
				合計	29.0	kg

## 數量計算書

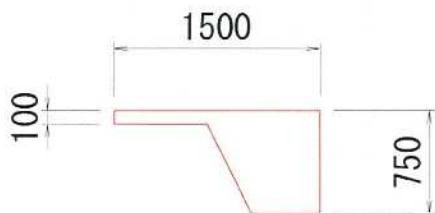
## コンクリート打設工(均しコンクリート)



断面積  $A=0.581\text{m}^2$

## 數量計算書

### 型枠工(均しコンクリート)



断面積  $A=0.581\text{m}^2$

## 10-1. 作業土工（排水工）

数量計算書						
作業土工		床堀			埋戻しD (W1 < 1m)	
測 点	距 離 (m)	断面 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>3</sup> )	[単位 : m <sup>3</sup> ]	
SP 0.0	0.000	0.7	0.70	7.0	0.5	
SP 10.0	10.000	0.7	0.70	7.0	0.5	0.50
SP 16.0	6.000	0.7	0.70	4.2	0.4	0.45
SP 20.0	4.000	0.7	0.70	2.8	0.4	0.40
SP 24.5	4.500	0.7	0.70	3.2	0.4	0.40
合 計	24.500			17.2		11.1

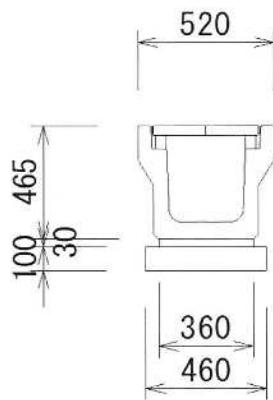
  

基面整正						
測 点		基面整正			[単位 : m <sup>2</sup> ]	
測 点	距 離 (m)	幅 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>2</sup> )		
SP 0.0	0.000	0.46	0.460	4.60		
SP 10.0	10.000	0.46	0.460	4.60		
SP 16.0	6.000	0.46	0.460	2.80		
SP 20.0	4.000	0.46	0.460	1.80		
SP 24.5	4.500	0.46	0.460	2.10		
合 計	24.500			11.30		

## 10-2. 排水工

排水調書					
項目	種別	規格	単位	数量	摘要
道路排水工	落蓋側溝	PU3-B300-H300	m	52.0	T14用ゲーリング蓋

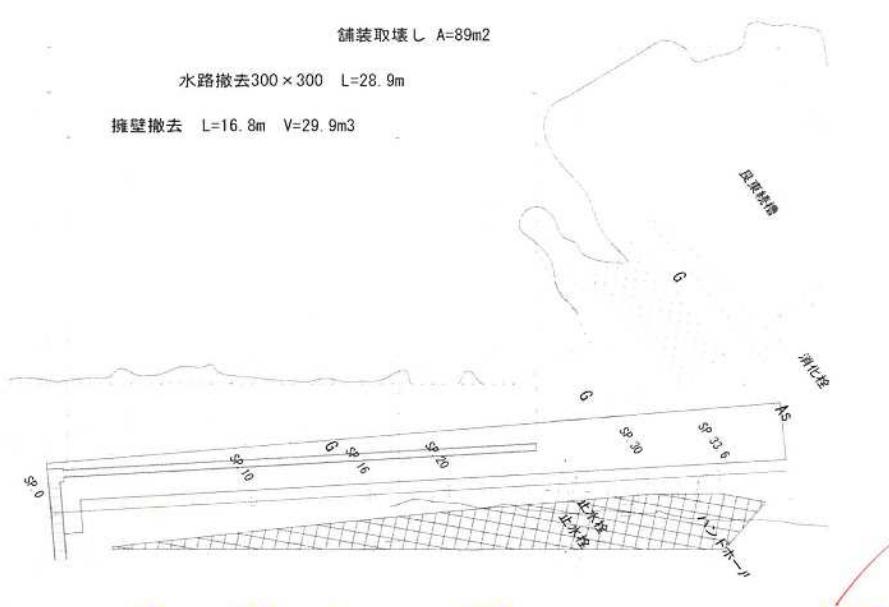
### 単位当たり計算書



10m当たり

種別・規格	計算式	数量
PU3-B300-H300	個 = $10,000 \div 2,000$	= 5.0 個
敷モルタル(1:3)	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10,000$	= 0.108 $0.108 \text{ m}^3$
基礎砕石RC-40	$A = 0.460 \times 10,000$	= 4,600 $4,600 \text{ m}^2$

## 11-1. 構造物撤去工

数量計算書					
[単位 : m <sup>3</sup> ]					
<b>U型水路</b>					
測 点	距 離 (m)	U型水路撤去			[単位 : m <sup>3</sup> ]
		断面 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>3</sup> )	
		0.1	0.10	0.9	
		0.1	0.10	0.6	
		0.1	0.10	0.4	
		0.1	0.10	0.5	
横断水路		5.100	0.1	0.5	
合 計		28.900		2.9	10
<b>重力式擁壁</b>					
測 点	距 離 (m)	重力式擁壁撤去			[単位 : m <sup>3</sup> ]
		断面 (m <sup>2</sup> )	平均 (m <sup>2</sup> )	数量 (m <sup>3</sup> )	
		1.7	1.70	16.2	
		2.0	1.85	11.1	
		2.0	2.00	2.6	
		合 計		16.800	
<b>舗装撤去</b>					
舗装取壟し A=89m <sup>2</sup>					
水路撤去300×300 L=28.9m					
擁壁撤去 L=16.8m V=29.9m <sup>3</sup>					
					
$A = 89.0 \times 0.04 = 3.6 \text{ m}^3$					

12-1. 補装工

数量計算書

[単位: m<sup>2</sup>]

補装準備工

測 点	距 離 (m)	不陸整正					
		幅 (m)	平均 (m)	数量 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平均 (m)	数量 (m <sup>2</sup> )
SP 0.0	0.000	1.34					
SP 10.0	10.000	1.43	1.390	13.90			
SP 16.0	6.000	1.55	1.490	8.90			
SP 20.0	4.000	1.69	1.620	6.50			
SP 24.5	4.500	1.69	1.690	7.60			
SP 24.5	0.000	3.48	2.590	0.00			
SP 30.0	5.500	3.48	3.480	19.10			
SP 33.6	3.600	3.75	3.620	13.00			
SP 37.0	3.400	3.75	3.750	12.80			
合 計	37.000			81.8			0

アスファルト補装工

[単位: m<sup>2</sup>]

測 点	距 離 (m)	表層 (密粒度アスコン) t=4cm			路盤工 (再生粒度調整碎石RM-25) t=15cm		
		幅 (m)	平均 (m)	数量 (m <sup>2</sup> )	幅 (m)	平均 (m)	数量 (m <sup>2</sup> )
SP 0.0	0.000	3.23			3.23		
SP 10.0	10.000	3.23	3.230	32.30	3.23	3.230	32.30
SP 16.0	6.000	3.23	3.230	19.40	3.23	3.230	19.40
SP 20.0	4.000	3.23	3.230	12.90	3.23	3.230	12.90
SP 24.5	4.500	3.23	3.230	14.50	3.23	3.230	14.50
SP 24.5	0.000	3.75	3.490	0.00	3.75	3.490	0.00
SP 30.0	5.500	3.75	3.750	20.60	3.75	3.750	20.60
SP 33.6	3.600	3.75	3.750	13.50	3.75	3.750	13.50
SP 37.0	3.400	3.75	3.750	12.80	3.75	3.750	12.80
合 計	37.000			126.0			126.0

アスカーブ

L= SP. 0.0 ~ SP. 37

= 37.00 m

### 13-1. 防護柵工

延長調書					
項目	種別	規格	単位	数量	摘要
防護柵工	防護柵	土中用 (H=1.10m)	m	37.0	