

## 目 次

数 量 総 括 表 . . . . .	1
道 路 土 工 数 量 集 計 . . . . .	3
法 面 工 数 量 集 計 . . . . .	6
ブ ロ ッ ク 積 工 数 量 集 計 . . . . .	8
排 水 構 造 物 工 数 量 集 計 . . . . .	15
構 造 物 単 位 数 量 . . . . .	21







### 土 工 計 算 書

測 点	距 離	掘削 (片切)			掘削 (路盤)			路床盛土 (B<1.0)								
		面 積	平 均 積	立 積	面 積	平 均 積	立 積	面 積	平 均 積	立 積						
	m	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>						
NO. 14 + 0.000	-	0.0	-	-												
NO. 14 + 8.000	-	0.0	-	-												
NO. 14 + 11.500	3.5	14.1	7.05	24.7												
NO. 15 + 0.000	8.5	20.7	17.40	147.9												
NO. 16 + 0.000	20.0	22.6	21.65	433.0												
NO. 16 + 7.000	7.0	39.0	30.80	215.6												
NO. 17 + 0.000	13.0	24.3	31.65	411.5												
合 計	52.0			1232.7			0.0			0.0						





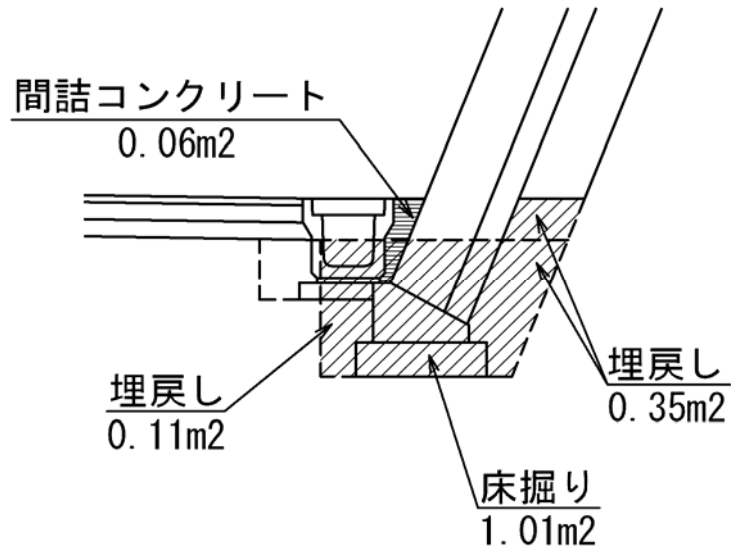






ブロック積作業土工根拠図

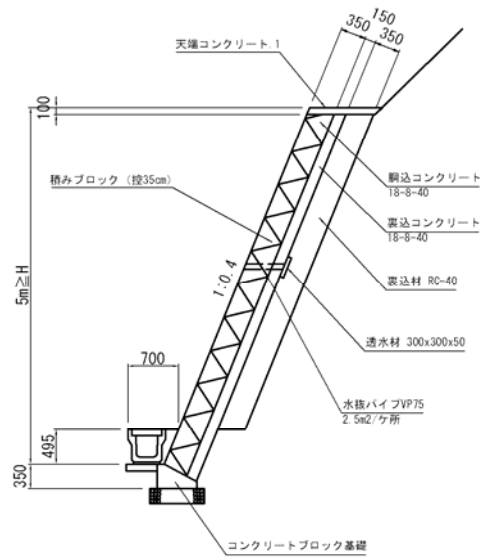
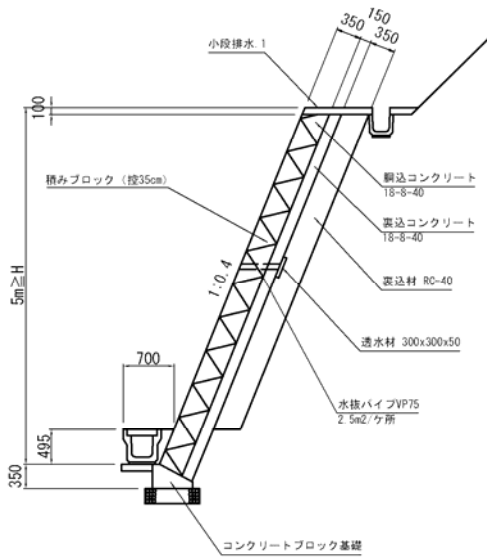
1号、2号ブロック積



1号基礎延長 48.0 m

床掘り  $V = 1.0 \times 48.0 = 48.0 \text{ m}^3$

埋戻し  $V = 0.5 \times 48.0 = 24.0 \text{ m}^3$

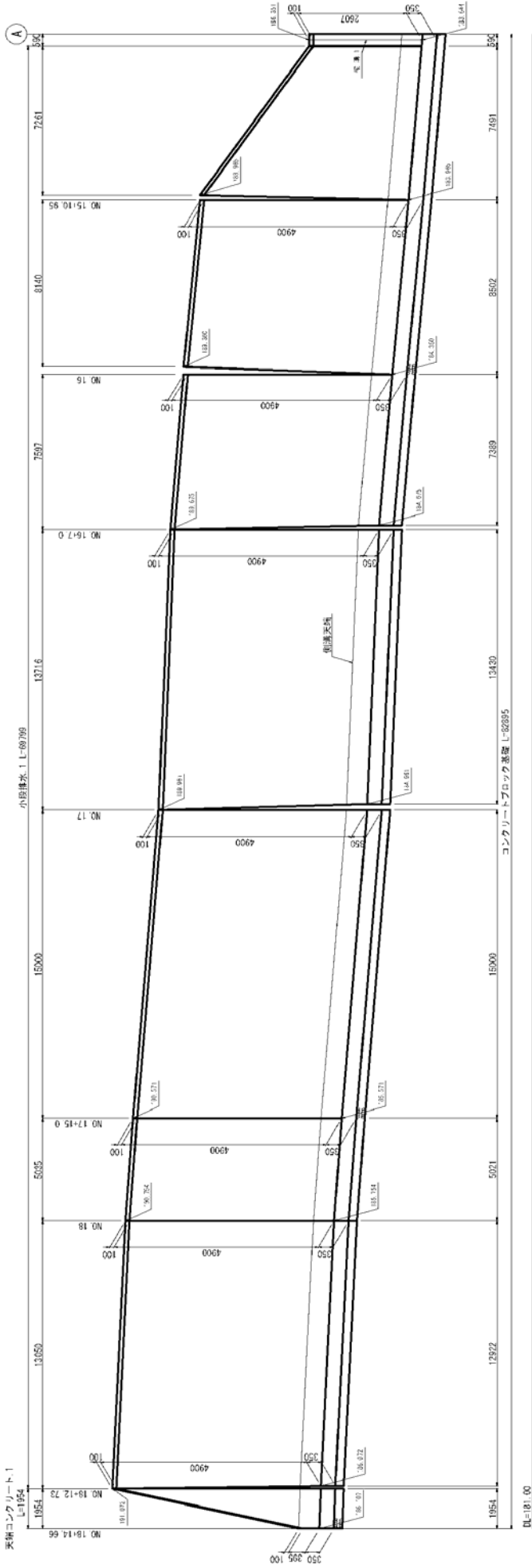


名 称	算 式	数 量
	ブロック積擁壁面積計算書より	
ブロック積 控え35cm	$A = 187.646 \times 1.077$ (斜率)	202.095 m <sup>2</sup>
胴込コンクリート 18-8-40	$V = 202.095 \times 0.22$	44.461 m <sup>3</sup>
	縦溝.1(単位数量より)	
裏込コンクリート 18-8-40	$V = 202.095 \times 0.150 + 0.506 \times 0.590$	30.613 m <sup>3</sup>
	縦溝.1	
裏込砕石 (RC-40)	$V = (202.095 - 23.467 \times 1.077 + 1.862 \times 1.077) \times 0.350$	62.589 m <sup>3</sup>
	(箇所) 縦溝.1	
目地材 t=10	$A = (5.000 \times 1.077 \times 6 + 2.702 \times 2) \times (0.350 + 0.150)$	18.857 m <sup>2</sup>
水抜きパイプ VPφ75	$L = (0.350 + 0.150) \times 1.077$ $N = (202.095 - 23.467 \times 1.077) / 2.5$	0.540 m/本 71.0 本
透水材 300×300×50	$N =$	71.0 枚
コンクリートブロック基礎 B550, H350	$L = 47.998$	48.0 m
天端コンクリート.1 W=1000	$L = 10.596$	10.6 m
間詰コンクリート	$V = 0.060 \times 47.998$	2.9 m <sup>3</sup>

# 1号ブロック積工 展開図

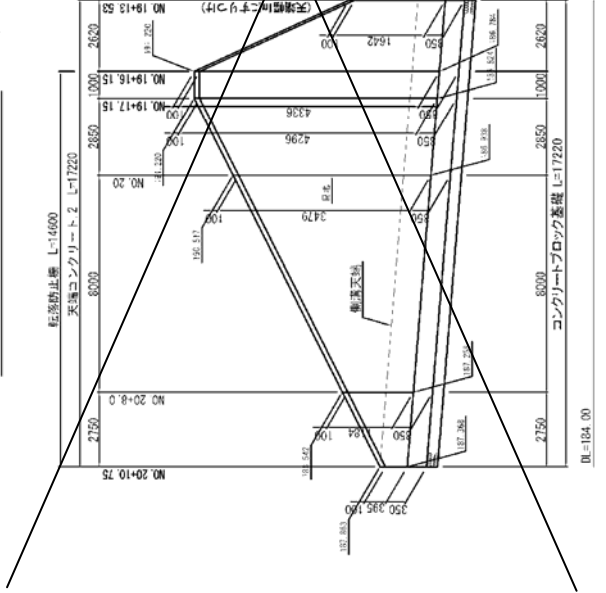
№ 1 / 50  
片 1 / 100

※伸縮目地 (L=10mm) は10mmに1ヶ所を標準として設ける。



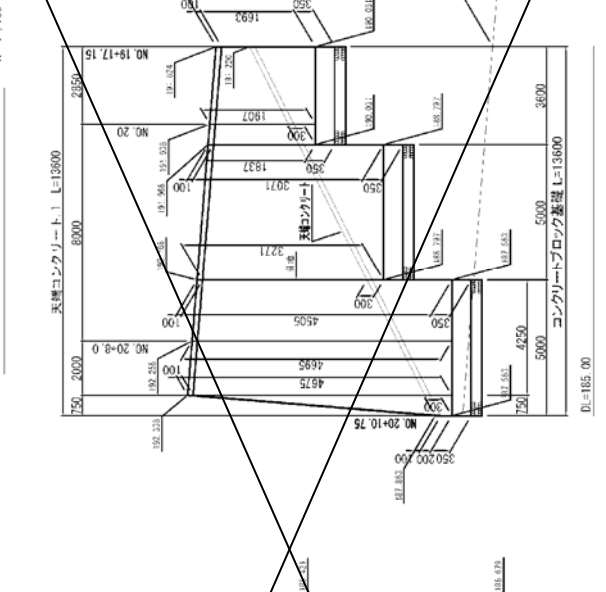
# 2号ブロック積工 展開図

№ 1 / 50  
片 1 / 100



# 3号ブロック積工 展開図

№ 1 / 50  
片 1 / 100



DL=181.00

DL=184.00

DL=185.00

DL=181.00

1号ブロック積工面積計算書

測 点	基礎部 延長 (m)	天端部 延長 (m)	平均 延長 (m)	高さ (m)	平均 高さ (m)	面積 (m <sup>2</sup> )	根入れ (m)	平均 根入れ (m)	根入れ 面積 (m <sup>2</sup> )	摘要
NO. 17 + 0.000				4.900			0.495		0.000	
NO. 16 + 7.000	13.430	13.716	13.573	4.900	4.900	66.508	0.495	0.495	6.648	
NO. 16 + 0.000	7.389	7.597	7.493	4.900	4.900	36.716	0.495	0.495	3.658	
NO. 15 + 10.950	8.502	8.140	8.321	4.900	4.900	40.773	0.495	0.495	4.208	
NO. 15 + 3.000	7.491	7.261	7.376	2.607	3.754	27.690	0.495	0.495	3.708	
NO. 15 + 2.370	0.590	-	-	2.607	-	-	0.495	-	-	
NO. 15 + 0.000	2.215	2.215	2.215	2.153	2.380	5.272	0.495	0.495	1.096	
BC. 7	1.860	1.860	1.860	1.765	1.959	3.644	0.495	0.495	0.921	
NO. 14 + 11.500	6.521	6.521	6.521	0.395	1.080	7.043	0.495	0.495	3.228	
合計	47.998	47.310	47.359		3.962	187.646			23.467	







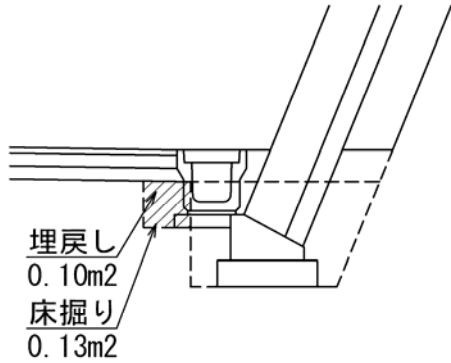




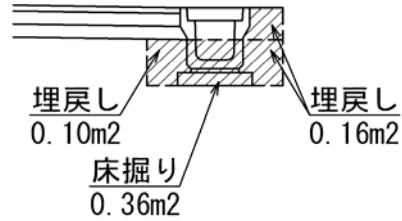
排水構造物作業土工根拠図

U型側溝

ブロック、重力式部



ブロック、重力式部以外



No. 14 + 8.8 ~ No. 14 + 11.5 2.7 m

排水構造物数量調書より

$$50.6 - 2.70 = 47.9 \text{ m}$$

合計 2.7 m

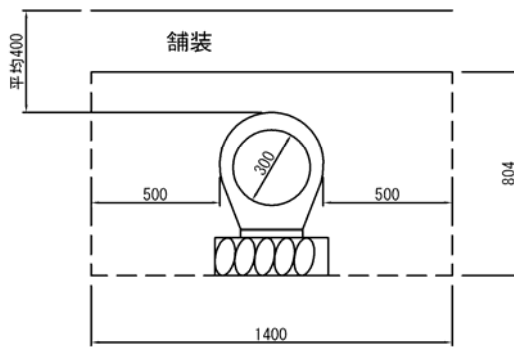
$$\text{床掘} \quad V = 0.1 \times 47.9 + 0.4 \times 2.7 = 5.9 \text{ m}^3$$

$$\text{埋戻} \quad V = 0.1 \times 47.9 + 0.3 \times 2.7 = 5.6 \text{ m}^3$$

管渠

バイコン台付管D300

P3-D300



撤去柵及び、集水柵. 2の土工内

$$\begin{aligned} \text{床掘り} &= 1.13 - 0.10 = 1.03 \text{ m}^2 \\ \text{埋戻し} &= 0.90 \text{ m}^2 \\ \text{撤去管} &A = 0.18 \times 0.18 \times \pi = 0.10 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

延長は撤去柵を控除

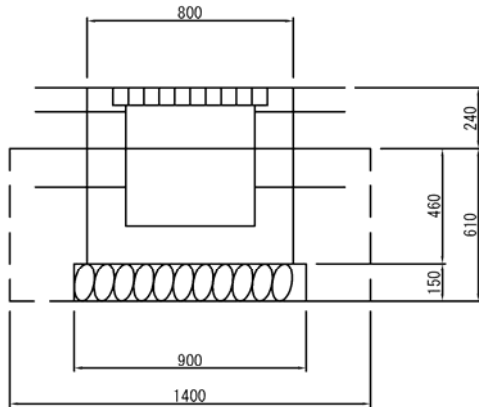
$$\text{床掘} \quad V = 1.0 \times 5.3 = 5.3 \text{ m}^3$$

$$\text{埋戻} \quad V = 0.9 \times 5.3 = 4.8 \text{ m}^3$$

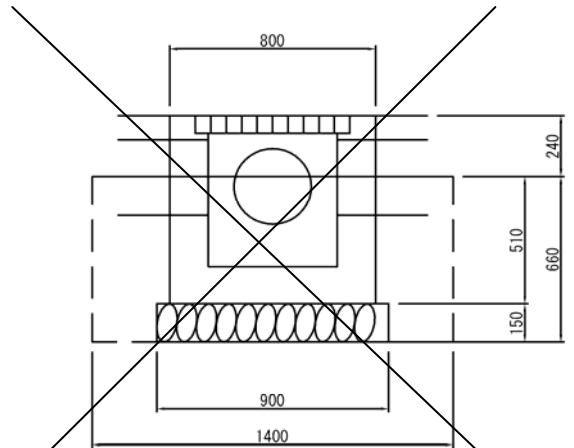
排水構造物作業土工根拠図

集水桝

集水桝. 1



集水桝. 2



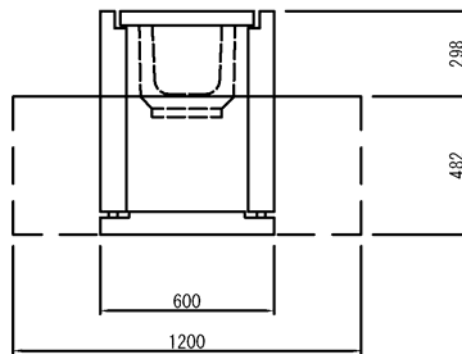
床 掘  $V = 1.40 \times 1.40 \times 0.61 = 1.2 \text{ m}^3$

残 土  $V = 0.90 \times 0.90 \times 0.15 + 0.80 \times 0.80 \times 0.46 = 0.4 \text{ m}^3$

埋 戻  $V = 1.200 - 0.400 = 0.8 \text{ m}^3$

小段桝

小段桝



排水構造物数量調書より

$N = 3$ ヶ所

床 掘  $V = 1.20 \times 1.20 \times 0.48 \times 3 = 2.1 \text{ m}^3$

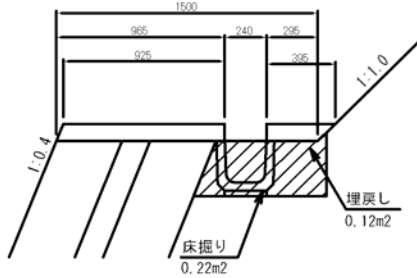
残 土  $V = 0.60 \times 0.60 \times 0.48 \times 3 = 0.5 \text{ m}^3$

埋 戻  $V = 2.100 - 0.500 = 1.6 \text{ m}^3$

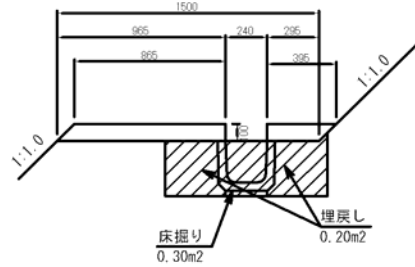
排水構造物作業土工根拠図

小段排水

小段排水. 1



小段排水. 2



排水構造物数量調書より

$$L = 36.7 \text{ m}$$

$$L = 16.1 \text{ m}$$

床 掘	$V = 0.2 \times 36.7$	$= 7.3 \text{ m}^3$
	$V = 0.3 \times 16.1$	$= 4.8 \text{ m}^3$

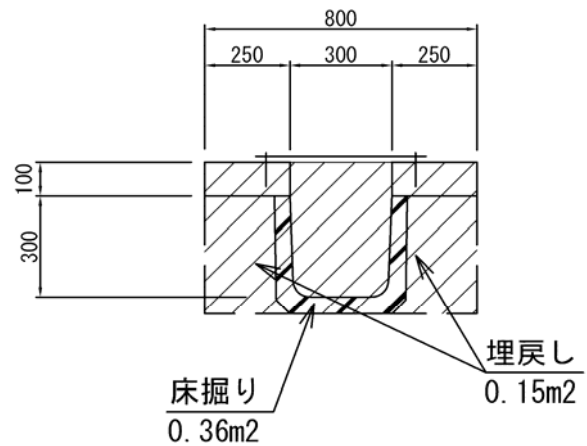
埋 戻	$V = 0.1 \times 36.7$	$= 3.7 \text{ m}^3$
	$0.2 \times 16.1$	$= 3.2 \text{ m}^3$

縦排水

縦溝. 1

縦溝. 2

ブロック積の土工内



排水構造物数量調書より

$$L = 10.9 \text{ m}$$

床 掘	$V = 0.4 \times 10.9$	$= 4.4 \text{ m}^3$
-----	-----------------------	---------------------

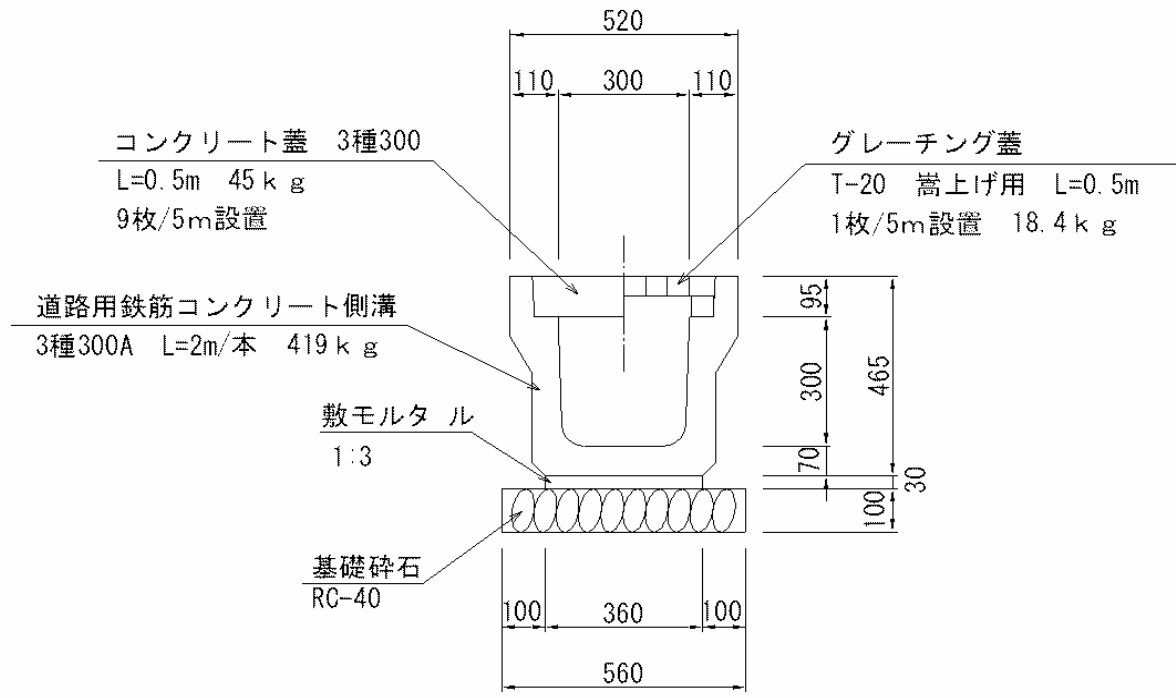
埋 戻	$V = 0.2 \times 10.9$	$= 2.2 \text{ m}^3$
-----	-----------------------	---------------------

## 排水構造物数量調書

名 称	左 側			右 側			備考
	測 点	単 位	数 量	測 点	単 位	数 量	
U型側溝 PU3-B300-H300				NO. 14+8.8 ~ NO. 15+2.3	m	13.2	
				NO. 15+3.1 ~ NO. 17+0.0	m	37.4	
				~	m	0.0	
	計	m		計	m	50.6	
	合計	m	50.6				
管渠 バイコン台付管D300				NO. 14+8.4	m	6.4	
	計	m		計	m	6.4	
	合計	m	6.4				
集水枥. 1				NO. 15+2.7	m	1.0	
	計	箇所		計	箇所	1	
	合計	箇所	1				



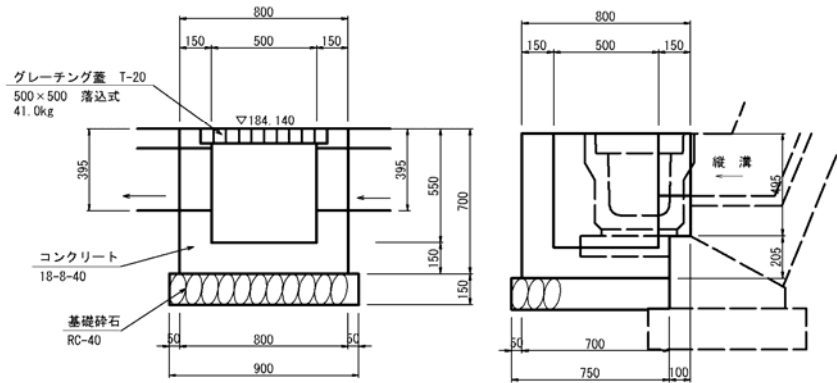
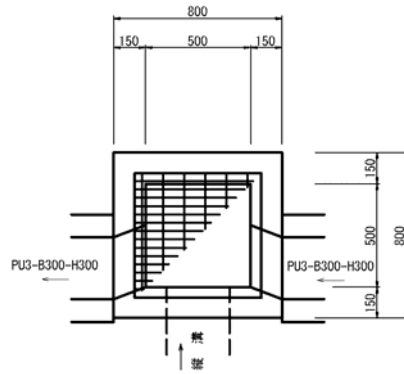
構造物單位數量



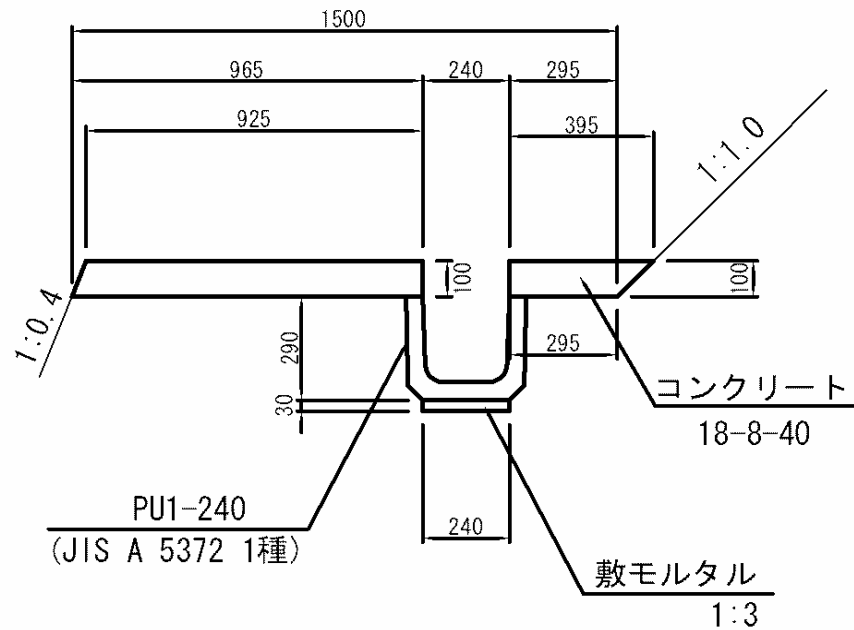
名 称	算 式	数 量
道路用鉄筋 コンクリート側溝		
3種300A L=2.0m/ 本 419kg	$N = 10.000 / 2.000$	5.000 個
コンクリート蓋 3種300 L=0.5m/本 45kg	$A = 9.000 / 5.000 \times 10.00$	18.000 枚
グレーチング蓋 T-20嵩上げ用 L=0.5m/本 18.4kg	$A = 1.000 / 5.000 \times 10.00$	2.000 枚
敷モルタル 1:3		
	$V = 0.360 \times 0.030 \times 10.000$	0.108 m <sup>3</sup>
基礎碎石 RC-40 t=100		
	$A = 0.560 \times 10.000$	5.600 m <sup>2</sup>
基面整正		
	$A = 0.560 \times 10.000$	5.6 m <sup>2</sup>



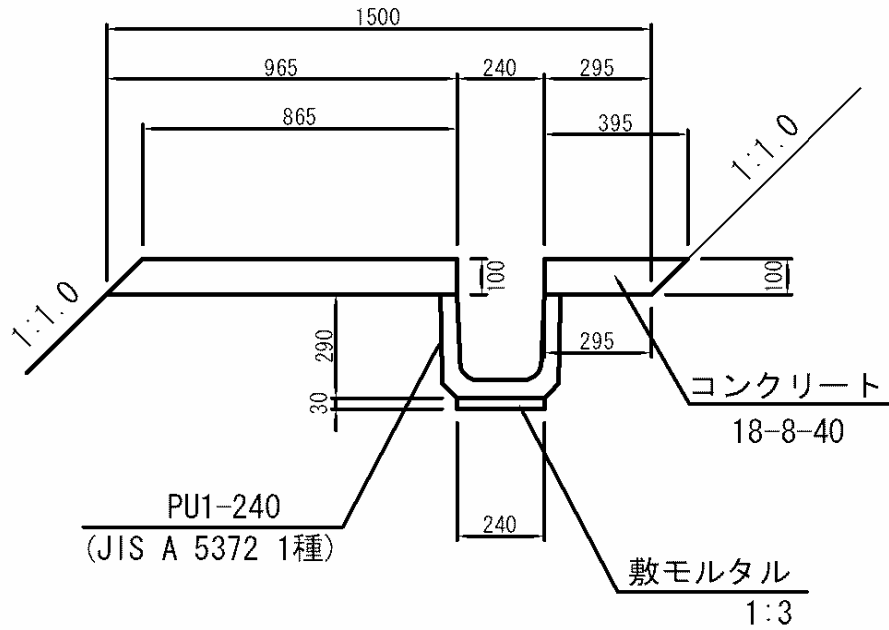




名 称	算 式	数 量
コンクリート 18-8-40BB	$V = 0.800 \times 0.800 \times 0.700 - 0.500 \times 0.500 \times 0.550$ $- 0.300 \times 0.300 \times 3 \times 0.150$ $- 0.100 \times 0.800 \times 0.205$	0.254 m <sup>3</sup>
型 枠	$A = 0.700 \times (0.800 + 0.500) \times 4$ $- 0.300 \times 0.300 \times 2 \times 3$ $- (0.100 \times 2 + 0.800) \times 0.205$	2.895 m <sup>2</sup>
基礎碎石 RC-40 t=150	$A = 0.900 \times 0.750$	0.675 m <sup>2</sup>
グレーチング蓋 T-20 500x500用 落込式 41kg	N =	1 組
基面整正	$A = 0.900 \times 0.750$	0.7 m <sup>2</sup>



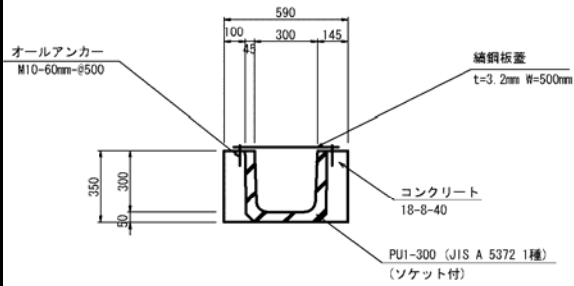
名 称	算 式	数 量
鉄筋コンクリート U型1種240		
L=0.6m/本	$N = 10.000 / 0.605$	16.529 個
コンクリート 18-8-40 小型	$( 0.925 + 0.965 + 0.295 + 0.395 ) / 2 = 1.290$	
	$V = 0.100 \times 1.290 \times 10.000$	1.290 m3
型枠 小型		
	$A = ( 0.100 \times 2 + 0.100 \times 1.077 ) \times 10.000$	3.077 m2
敷モルタル 1:3		
	$V = 0.240 \times 0.030 \times 10.000$	0.072 m3
基面整正		
	$A = 0.240 \times 10.000$	2.4 m2



名 称	算 式	数 量
鉄筋コンクリート U型1種240		
L=0.6m/本	$N = 10.000 / 0.605$	16.529 個
コンクリート 18-8-40 小型	$( 0.865 + 0.965 + 0.295 + 0.395 ) / 2 = 1.260$	
	$V = 0.100 \times 1.260 \times 10.000$	1.260 m3
型枠 小型		
	$A = ( 0.100 \times 2 + 0.100 \times 1.414 ) \times 10.000$	3.414 m2
敷モルタル 1:3		
	$V = 0.240 \times 0.030 \times 10.000$	0.072 m3
基面整正		
	$A = 0.240 \times 10.000$	2.4 m2

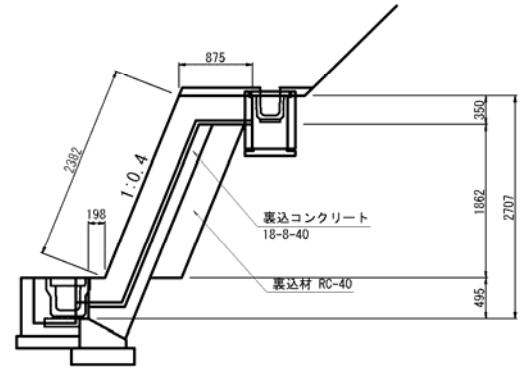
断面図

S=1/20



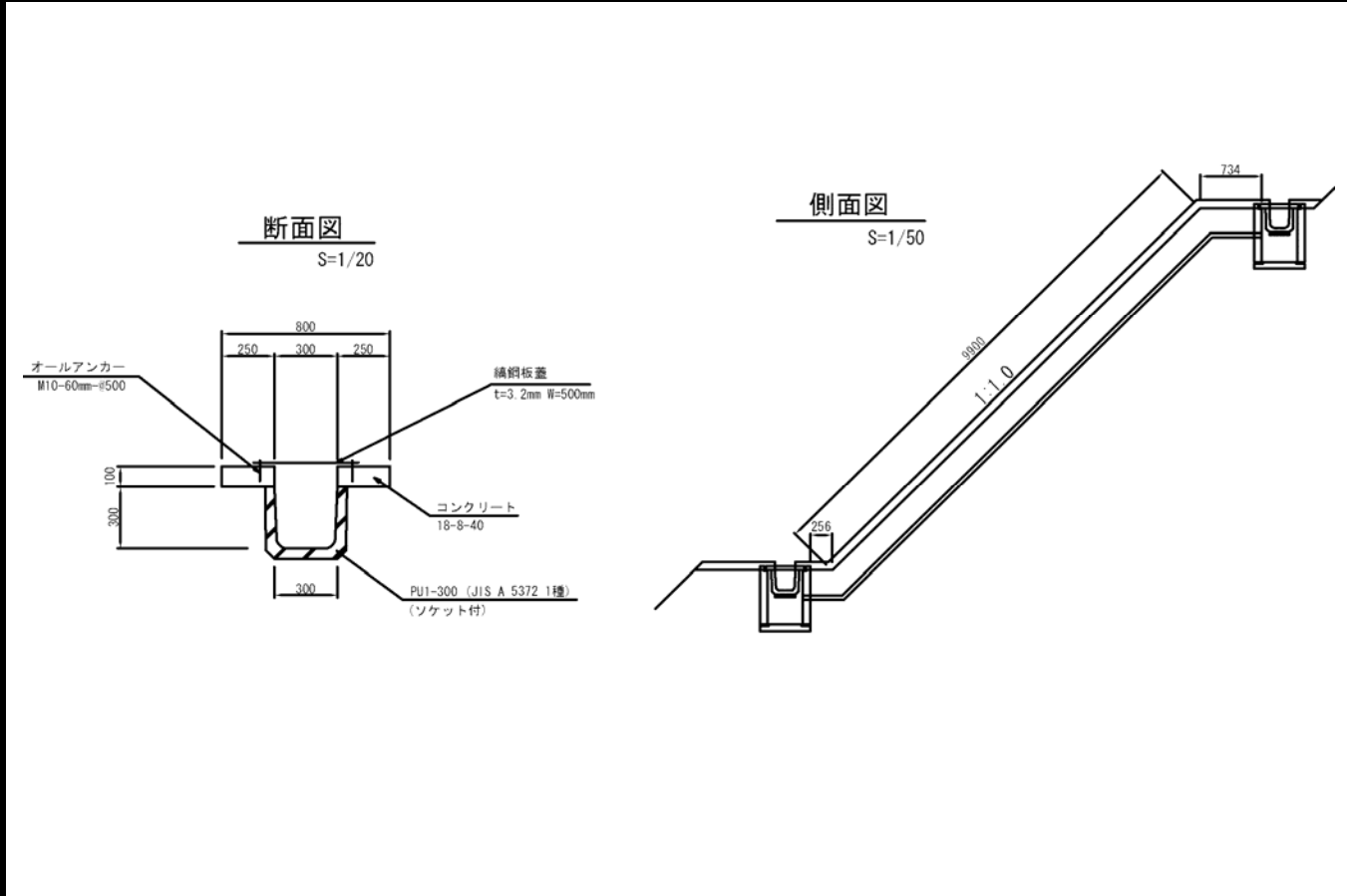
側面図

S=1/50



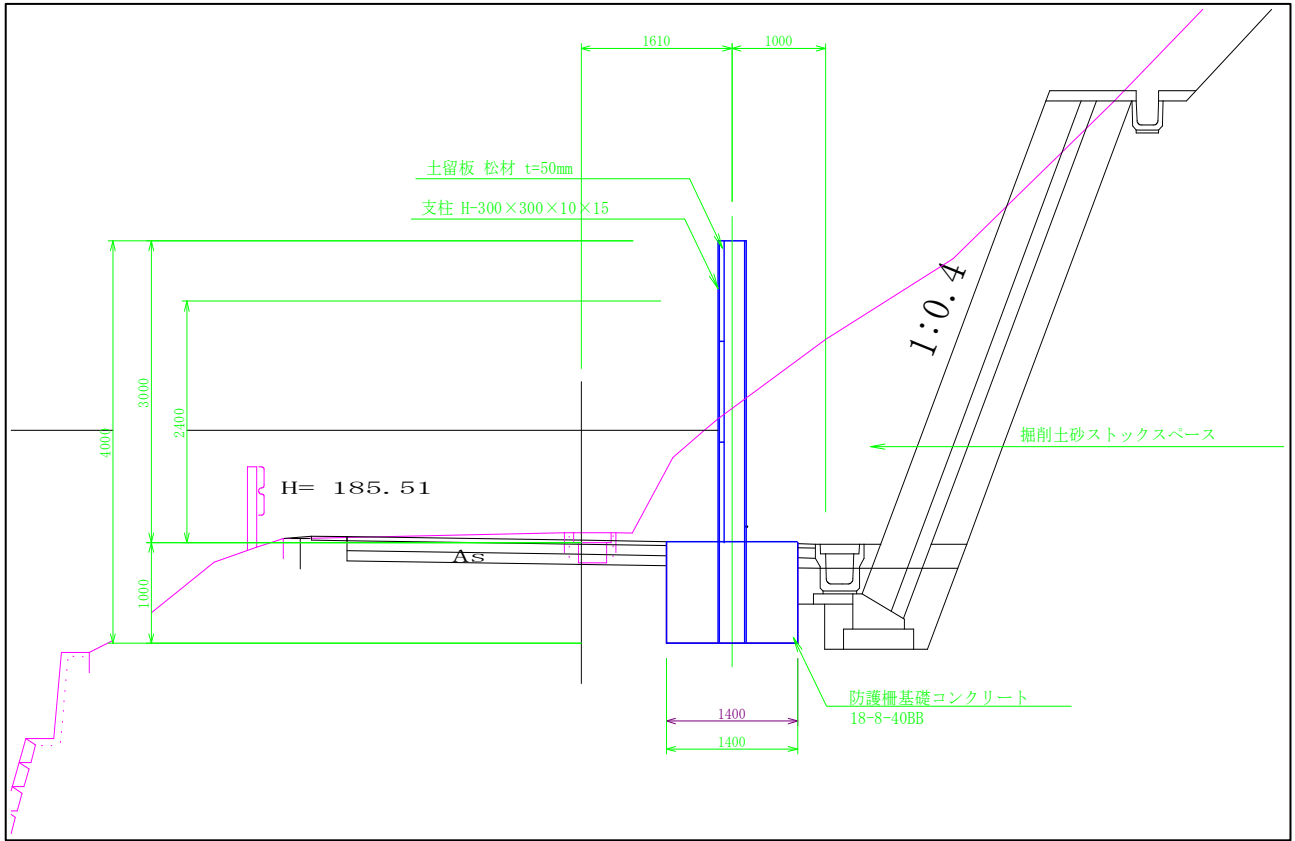
※裏込コンクリートA=0.506m<sup>2</sup> (CAD読取り)

名 称	算 式	数 量
鉄筋コンクリート U型1種300		
ソケット・滑り止 め付 L=0.6m/本	$N = 10.000 / 0.605$	16.529 個
コンクリート 18-8-40 小型	$V = 0.100 \times 0.350 \times 2 \times 10.000$	0.700 m <sup>3</sup>
型枠 小型	$A = 0.350 \times 2 \times 10.000$	7.000 m <sup>2</sup>
縞鋼板蓋 3.2mm W=500	$W = 0.500 \times 10.000 \times 26.800$	134.000 kg
オールアンカー M10 60mm	$N = 10.000 / 0.500 \times 2$	40.000 本
	裏込材、裏込コンクリートはブロック積にて計上	



名 称	算 式	数 量
鉄筋コンクリート U型1種300		
ソケット・滑り止 め付 L=0.6m/本	$N = 10.000 / 0.605$	16.529 個
コンクリート 18-8-40 小型	$V = 0.250 \times 0.100 \times 2 \times 10.000$	0.500 m3
型枠 小型	$A = 0.100 \times 4 \times 10.000$	4.000 m2
編鋼板蓋 3.2mm W=500	$W = 0.500 \times 10.000 \times 26.800$	134.000 kg
オールアンカー M10 60mm	$N = 10.000 / 0.500 \times 2$	40.000 本
基面整正	$A = 0.300 \times 10.000$	3.0 m2





名 称	算 式	数 量
土工		
床掘	$V = 1.000 \times 1.400 \times 42 = 58.800 \text{ m}^3$	58.8
基礎コンクリート		
18-8-40BB	$V = 1.000 \times 1.400 \times 42 = 58.800 \text{ m}^3$	58.8
支柱		
1本当り	$w = 93.000 \times 4.00 = 372.000 \text{ kg}$	372.0
本数	$N = 21.000 \text{ 本}$	21.0
総重量	$W = 372.000 \times 21 / 1000 = 7.812 \text{ t}$	7.8
土留め板		
松材t=50mm	$A = 3.000 \times 1.800 \times 20 = 108.000 \text{ m}^2$	108.0



## 工 事 日 数 計 算 書

工種：

No. 1

区分	施工内容	数量	単位	単位当り 作 業 量	作業班 編成数	実作業 日 数	稼働率 30/19	作業日数	備考
掘削工	オープンカット (BH0.8)	1,232.700	m <sup>3</sup>	300.000	2.000	2.050	3.240		Ⅱ-1-②-4
法面整形工	切土法面	596.300	m <sup>2</sup>	140.000	2.000	2.130	3.360		I-12-①-1
植生工	種子散布	587.900	m <sup>2</sup>	1,100.000	2.000	0.270	0.430		I-12-②-13
ブロック積工	コンクリートブロック	202.100	m <sup>2</sup>	11.000	2.000	9.190	14.510		I-12-②-24
排水構造物工	PU3-B300-H300	50.600	m	50.000	2.000	0.510	0.810		I-12-②-24
						14.150	22.340		

## 仮設防護柵日数計算書

工種：

No. 1

区分	施工内容	数量	単位	単位当り 作業量	作業班 編成数	実作業 日数	稼働率 30/19	作業日数	備考
掘削工	オープンカット (BH0.8)	1,232.700	m <sup>3</sup>	300.000	2.000	2.050	3.240		Ⅱ-1-②-4
法面整形工	切土法面	596.300	m <sup>2</sup>	140.000	2.000	2.130	3.360		Ⅱ-1-⑤-2
ブロック積		202.100	m <sup>2</sup>	11.000	2.000	9.190	14.510		
						13.370	21.110		