

数量計算

数 量 総 括 表 (1)

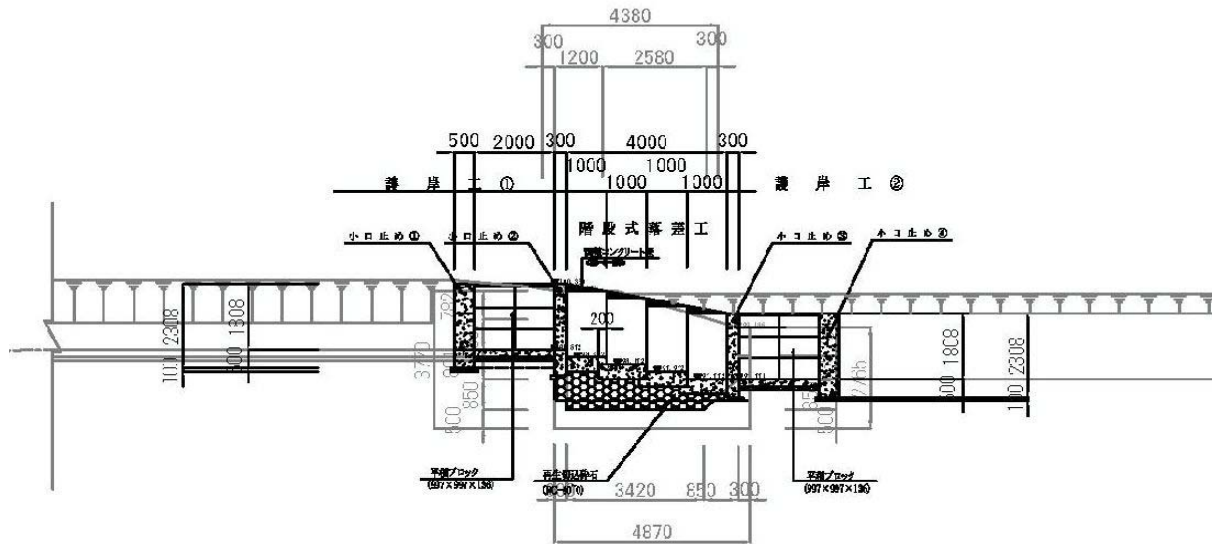
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量		備 考
				数 量	設計数量	
護 岸 工						
平積ブロック工						
施 工 延 長			m	8.000	8.0	
施 工 面 積			m ²	24.000	24.0	
平板ブロック数量	1.0×1.0×0.110		個	24.0	24.0	
縦 帯 工						
施 工 延 長			m	8.000	8.0	
基 礎 部						
施 工 延 長			m	8.000	8.0	
床 板 部						
施 工 延 長			m	4.000	4.0	
上 流 側	w=1.100m		m	2.000	2.0	
下 流 側	w=1.700m		m	2.000	2.0	
小口止め①						
施工箇所			箇所	1.0	1.0	
小口止め④						
施工箇所			箇所	1.0	1.0	
落 差 工						
階 段 部 ①						
施工箇所			箇所	1.0	1.0	
階 段 部 ②						
施工箇所			箇所	1.0	1.0	
階 段 部 ③						
施工箇所			箇所	1.0	1.0	
階 段 部 ④						
施工箇所			箇所	1.0	1.0	
小口止め②						
施工箇所			箇所	1.0	1.0	
小口止め③						
施工箇所			箇所	1.0	1.0	

数 量 総 括 表 (2)

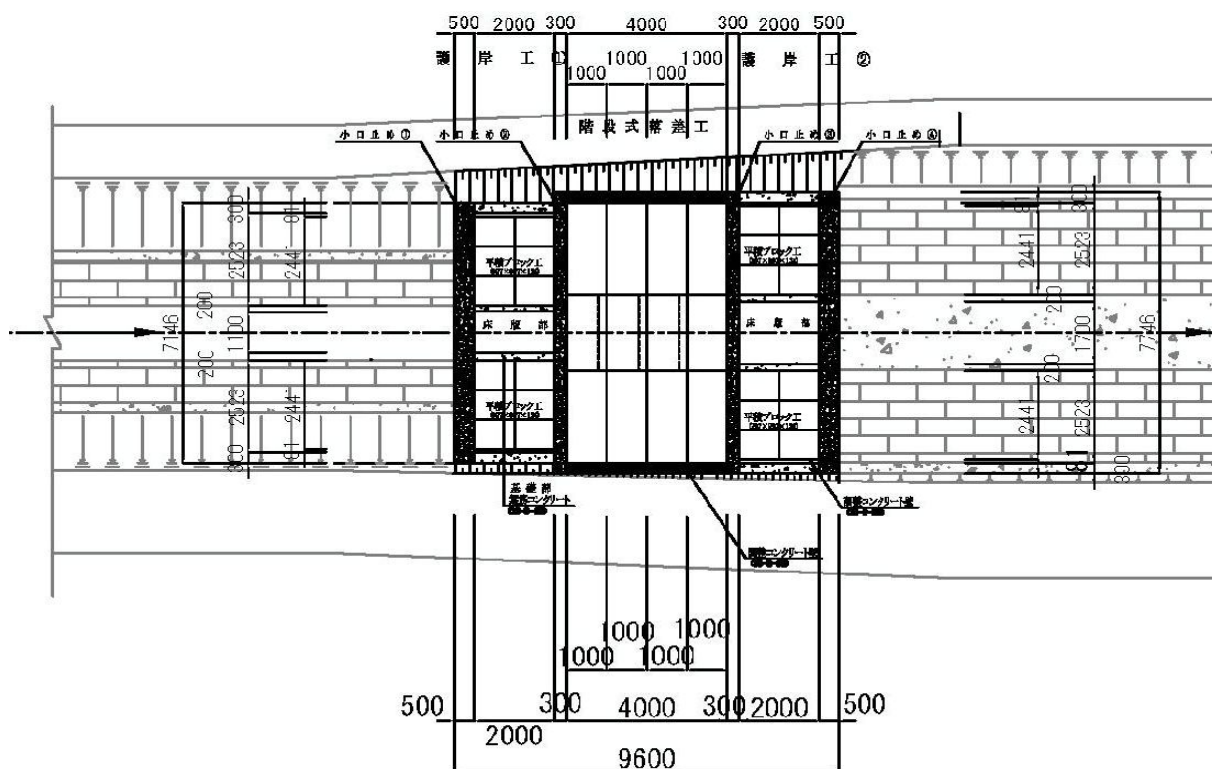
工 種	種 別	規 格	単 位	数 量		備 考
				数 量	設計数量	
土 工 工						
掘 削 工			m ³	33.362	30.0	
埋 戻 し 工			m ³	8.970	9.0	
残 土 処 分 工			m ³	24.392	20.0	
構造物取壊し工						
コンクリート壊し工			m ³	28.356	28.0	
C o ガ ラ 処 分 工			m ³	28.356	28.0	
仮 設 工						
仮設道路用地面積			m ²	458.374	460.0	
仮 設 道 路 工			m ²	329.805	330.0	
	敷鉄板工	t=22	m ²	329.805	329.0	
			枚	71.0	71.0	
			t	56.942	56.9	
借 地 面 積			m ²	347.000	347.0	
仮設締切り工	設置・撤去					
上流側	土のう工		箇所	1.0	1.0	
下流側	土のう工		箇所	1.0	1.0	
仮設水替え工						
上流側	6インチ		台	1.0	1.0	
交通誘導員						
交通誘導員B			人	30.0	30.0	

1. 段 差 工 (B工区)

縦 断 図

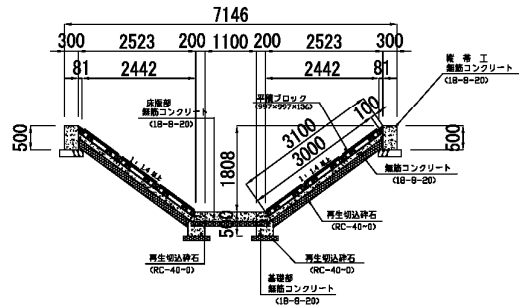


平 面 図

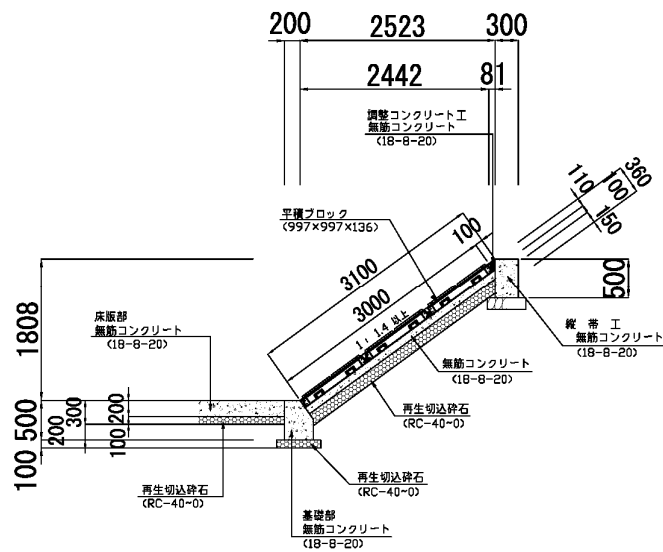
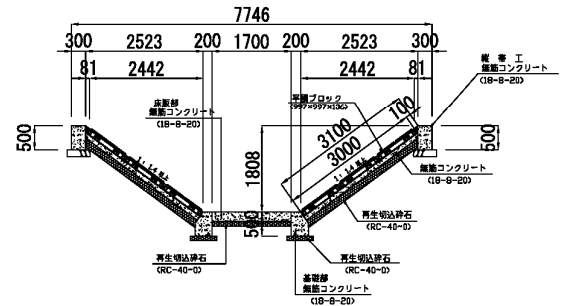


1) 護 岸 工

上流側護岸標準構造図



下流側護岸標準構造図



(1) 平張ブロック工

(a) 施工延長

$$L = 2.000 + 2.000 + 2.000 + 2.000 = 8.000 \text{ m}$$

(b) 施工面積

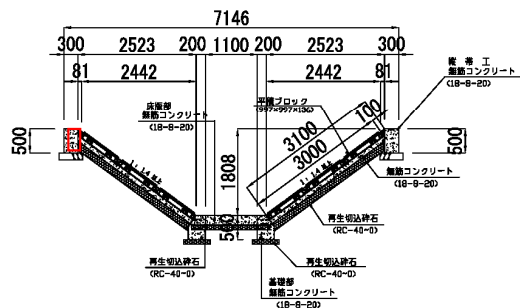
$$A = 8.000 \times 3.000 = 24.000 \text{ m}^2$$

(c) 平張ブロック数量

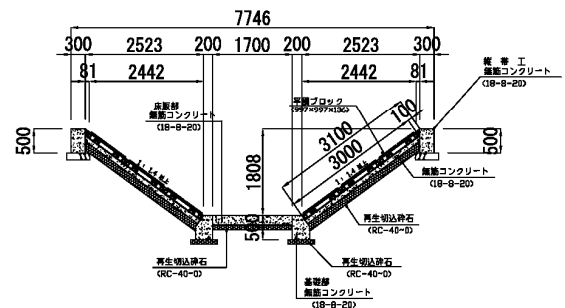
$$n = 6.0 \times 4.0 = 24.0 \text{ 個}$$

(2) 縦 帯 工

上流側護岸標準構造図



下流側護岸標準構造図

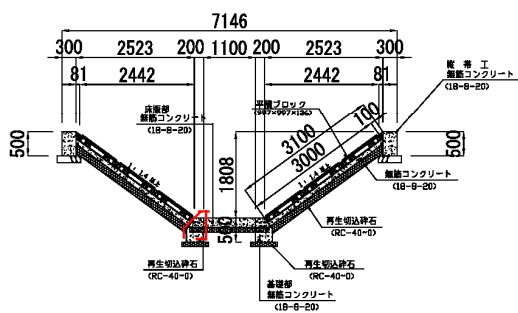


(a) 施 工 延 長

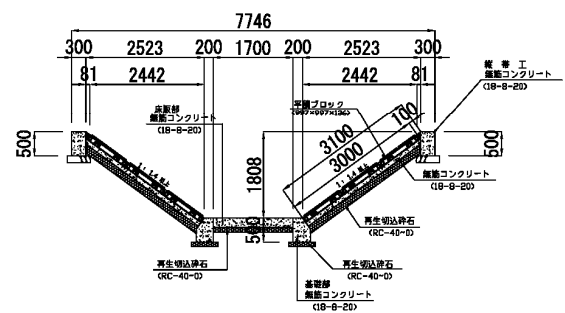
$$L = 2.000 + 2.000 + 2.000 + 2.000 = 8.000 \text{ m}$$

(3) 基 礎 部

上流側護岸標準構造図



下流側護岸標準構造図

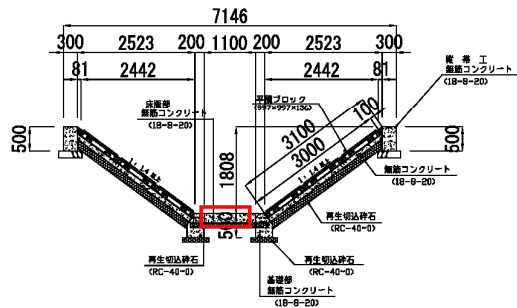


(a) 施 工 延 長

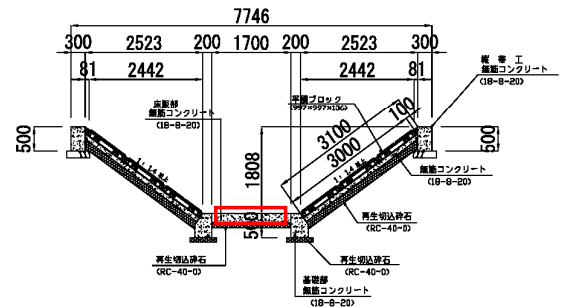
$$L = 2.000 + 2.000 + 2.000 + 2.000 = 8.000 \text{ m}$$

(4) 床 版 工

上流側護岸標準構造図



下流側護岸標準構造図

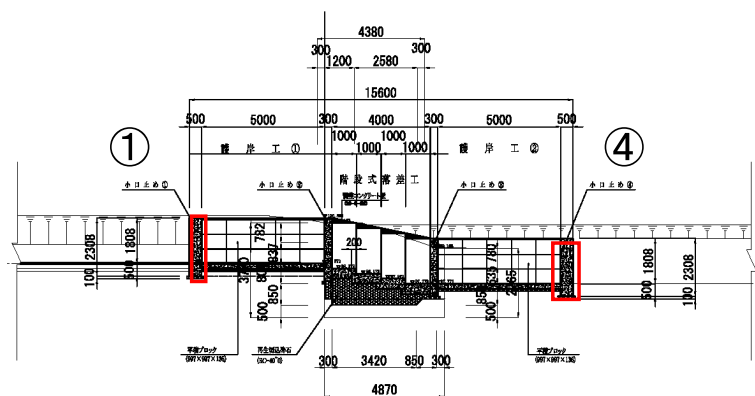


(a) 施 工 延 長

A =	2.000	上流側	=	2.000 m
A =	2.000	下流側	=	2.000 m
合計 =				4.000 m

(5) 小 口 止 め

縦 断 図



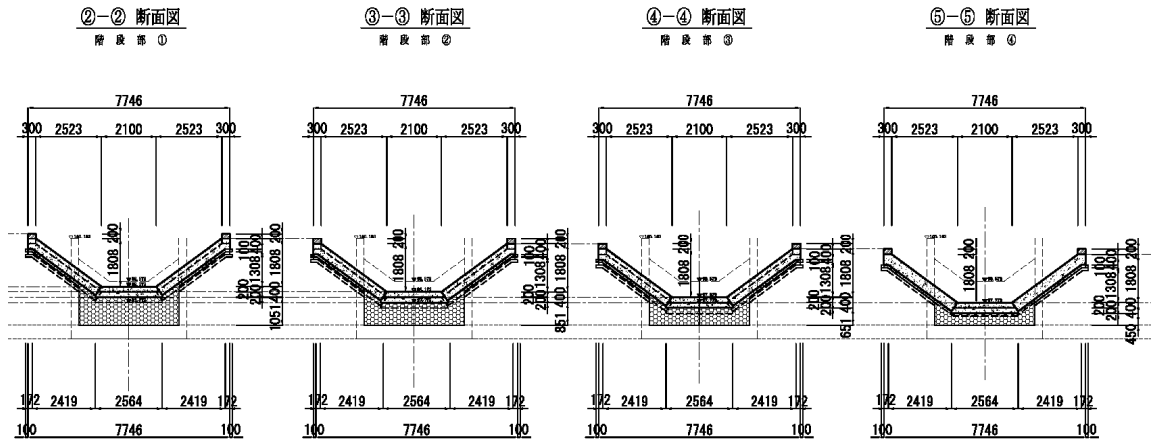
(a) 小 口 止 め ①

n =	1.0	=	1.0 箇所
-----	-----	---	--------

(b) 小 口 止 め ④

n =	1.0	=	1.0 箇所
-----	-----	---	--------

2) 落差工部



(1) 階段部 ①

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

(2) 階段部 ②

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

(3) 階段部 ③

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

(4) 階段部 ④

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

(5) 小口止め工 ②

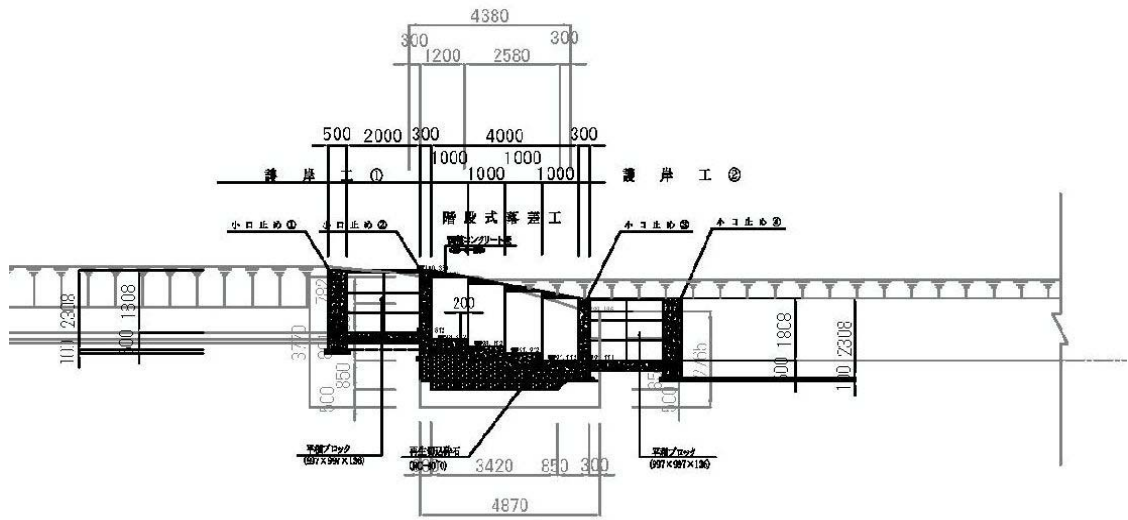
$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

(6) 小口止め工 ③

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

3) 土 工

縦 断 図



(1) 掘 削 工

護 岸 工 ①

$$V = 2.430 \times 2.500 = 6.075 \text{ m}^3$$

小 口 止 め 部 ②

$$V = 4.520 \times 0.300 = 1.356 \text{ m}^3$$

階 段 部 ①

$$V = 4.520 \times 1.000 = 4.520 \text{ m}^3$$

階 段 部 ②

$$V = 4.520 \times 1.000 = 4.520 \text{ m}^3$$

階 段 部 ③

$$V = 5.040 \times 1.000 = 5.040 \text{ m}^3$$

階 段 部 ④

$$V = 4.920 \times 1.000 = 4.920 \text{ m}^3$$

小 口 止 め 部 ③

$$V = 4.520 \times 0.300 = 1.356 \text{ m}^3$$

護 岸 工 ②

$$V = 2.230 \times 2.500 = 5.575 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 9.600 \text{ m} \quad 33.362 \text{ m}^3$$

(2) 埋 戻 し 工

護 岸 工 ① 土 工 図 参 照

$$V = 0.840 \times 2.500 = 2.100 \text{ m}^3$$

小 口 止 め 部 ②

$$V = 1.280 \times 0.300 = 0.384 \text{ m}^3$$

階 段 部 ①

$$V = 1.200 \times 1.000 = 1.200 \text{ m}^3$$

階 段 部 ②

$$V = 1.200 \times 1.000 = 1.200 \text{ m}^3$$

階 段 部 ③

$$V = 1.080 \times 1.000 = 1.080 \text{ m}^3$$

階 段 部 ④

$$V = 0.960 \times 1.000 = 0.960 \text{ m}^3$$

小 口 止 め 部 ③

$$V = 0.820 \times 0.300 = 0.246 \text{ m}^3$$

護 岸 工 ②

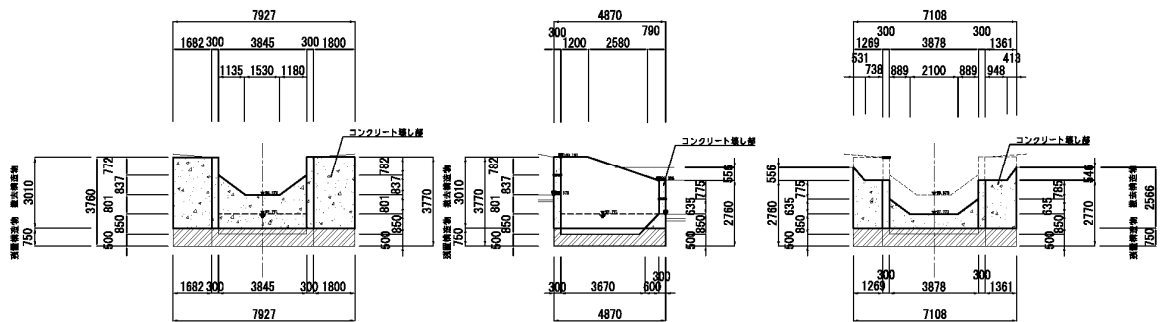
$$V = 0.720 \times 2.500 = 1.800 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 9.600 \text{ m} \quad 8.970 \text{ m}^3$$

(3) 残 土 処 分 工

$$V = 33.362 - 8.970 = 24.392 \text{ m}^3$$

4) 構造物撤去工



(1) 構造物取壊し工

$$\begin{aligned}
 V &= 1.682 \times 3.010 \times 0.300 = 1.519 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.800 \times 3.010 \times 0.300 = 1.625 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.500 \times 3.010 \times 0.300 \times 2 = 2.709 \text{ m}^3 \\
 V &= 3.370 \times 2.510 \times 0.300 \times 2 = 5.075 \text{ m}^3 \\
 & \quad (3.010 + 2.010) \div 2 = 2.510 \\
 V &= 1.135 \times 0.837 \times 0.300 \div 2 = 0.142 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.180 \times 0.837 \times 0.300 \div 2 = 0.148 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.401 \times 3.845 \times 0.300 = 1.616 \text{ m}^3 \\
 V &= 3.878 \times 0.600 \times 0.300 = 0.698 \text{ m}^3 \\
 & \quad (0.300 + 0.900) \div 2 = 0.600 \\
 V &= 0.889 \times 0.635 \times 0.300 \div 2 = 0.085 \text{ m}^3 \\
 V &= 0.889 \times 0.635 \times 0.300 \div 2 = 0.085 \text{ m}^3 \\
 V &= 2.010 \times 1.269 \times 0.300 = 0.765 \text{ m}^3 \\
 V &= 2.010 \times 1.361 \times 0.300 = 0.821 \text{ m}^3 \\
 V &= 0.531 \times 0.556 \times 0.300 \div 2 = 0.044 \text{ m}^3 \\
 V &= 0.413 \times 0.546 \times 0.300 \div 2 = 0.034 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V &= 15.366 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

(2) Co ガラ処分工

$$V = 15.366 = 15.366 \text{ m}^3$$

5) 護岸取壊し工

(1) 構造物取壊し工

護岸工 ①

単位数量参照

$$V = 2.500 \times 3.288 = 8.220 \text{ m}^3$$

護岸工 ②

単位数量参照

$$V = 2.500 \times 1.908 = 4.770 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 12.990 \text{ m}^3$$

(2) Coガラ処分工

$$V = 12.990 = 12.990 \text{ m}^3$$

6) 護岸取壊し工合計

(1) 構造物取壊し工

$$V = 15.366 + 12.990 = 28.356 \text{ m}^3$$

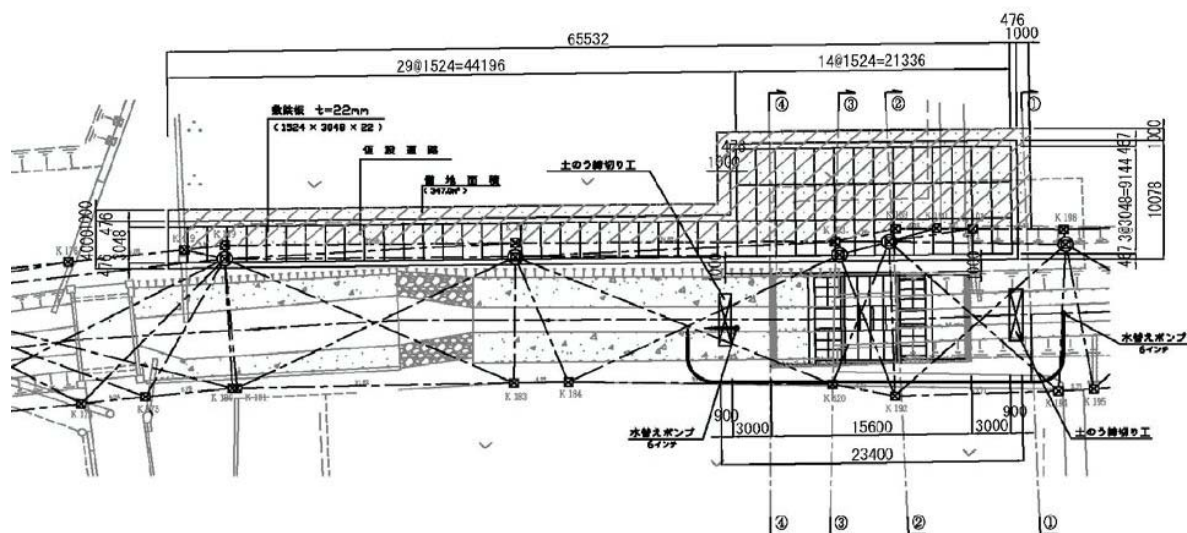
(2) Coガラ処分工

$$V = 28.356 = 28.356 \text{ m}^3$$

2. 仮 設 工

1) 仮 設 道 路 用 地

仮設道路図 (1:400)
縮尺1:200



(1) 仮設道路用地面積

$$\begin{aligned}
 A &= (44.196 - 1.476) \times 5.000 = 213.600 \text{ m}^2 \\
 A &= (21.336 + 1.476 + 1.476) \times 10.078 = 244.774 \text{ m}^2 \\
 \Sigma A &= \text{道路用地面積} = 458.374 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

(2) 仮設道路面積

$$\begin{aligned}
 A &= 44.196 \times 3.048 = 134.709 \text{ m}^2 \\
 A &= 21.336 \times 9.144 = 195.096 \text{ m}^2 \\
 \Sigma A &= \text{道路用地面積} = 329.805 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

敷鉄板 T=22mm 敷鉄板1524×3048×22

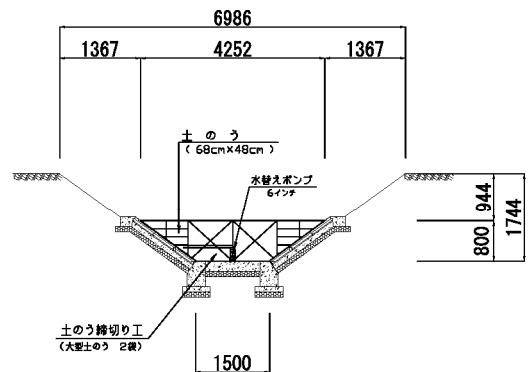
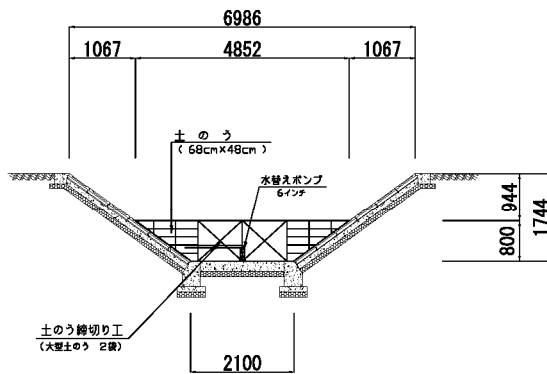
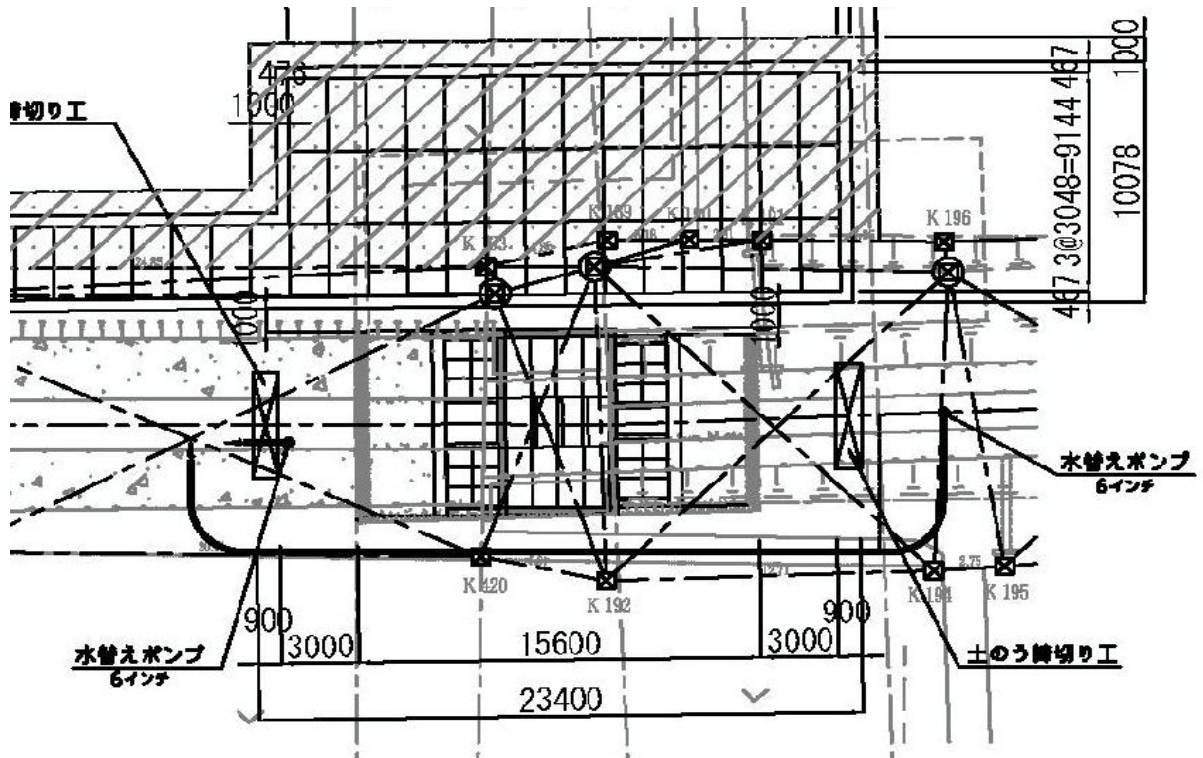
$$\text{敷鉄板枚数} = 329.805 \div (1.524 \times 3.048) = 71.0 \text{ 枚}$$

$$\text{敷鉄板枚重量} = 71.0 \times 0.802 = 56.942 \text{ t}$$

(3) 借地面積

$$A = 347.000 = 347.000 \text{ m}^2$$

2) 仮設水替え工



工事名称	久保川落越:
工事箇所	狹山市 大

(1) 土 の う 工

上 流 部	幅= 1.0 m	1 箇所
下 流 部	幅= 1.0 m	1 箇所

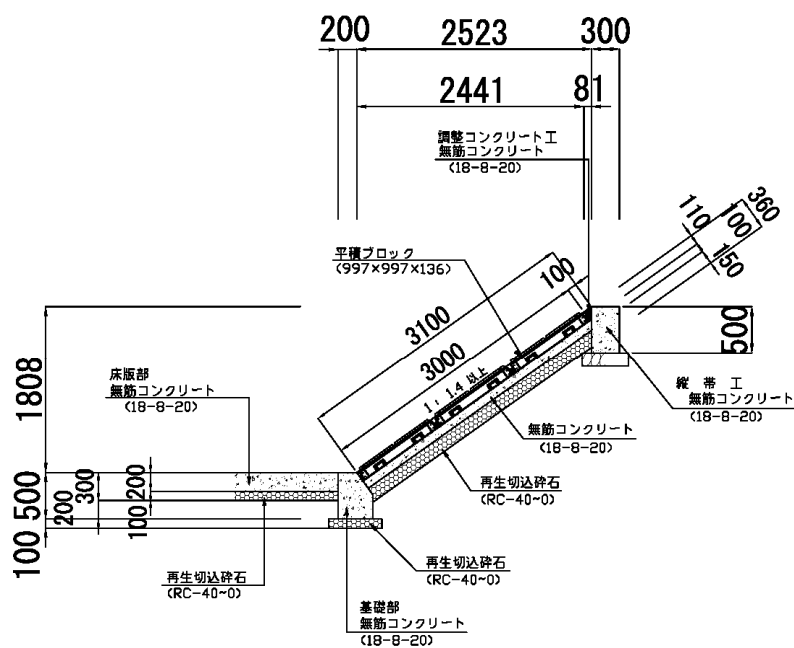
(2) 水替え用排水パイプ

上 流 部	6 インチポンプ	1 台
-------	----------	-----

单 位 数 量

平積みブロック工

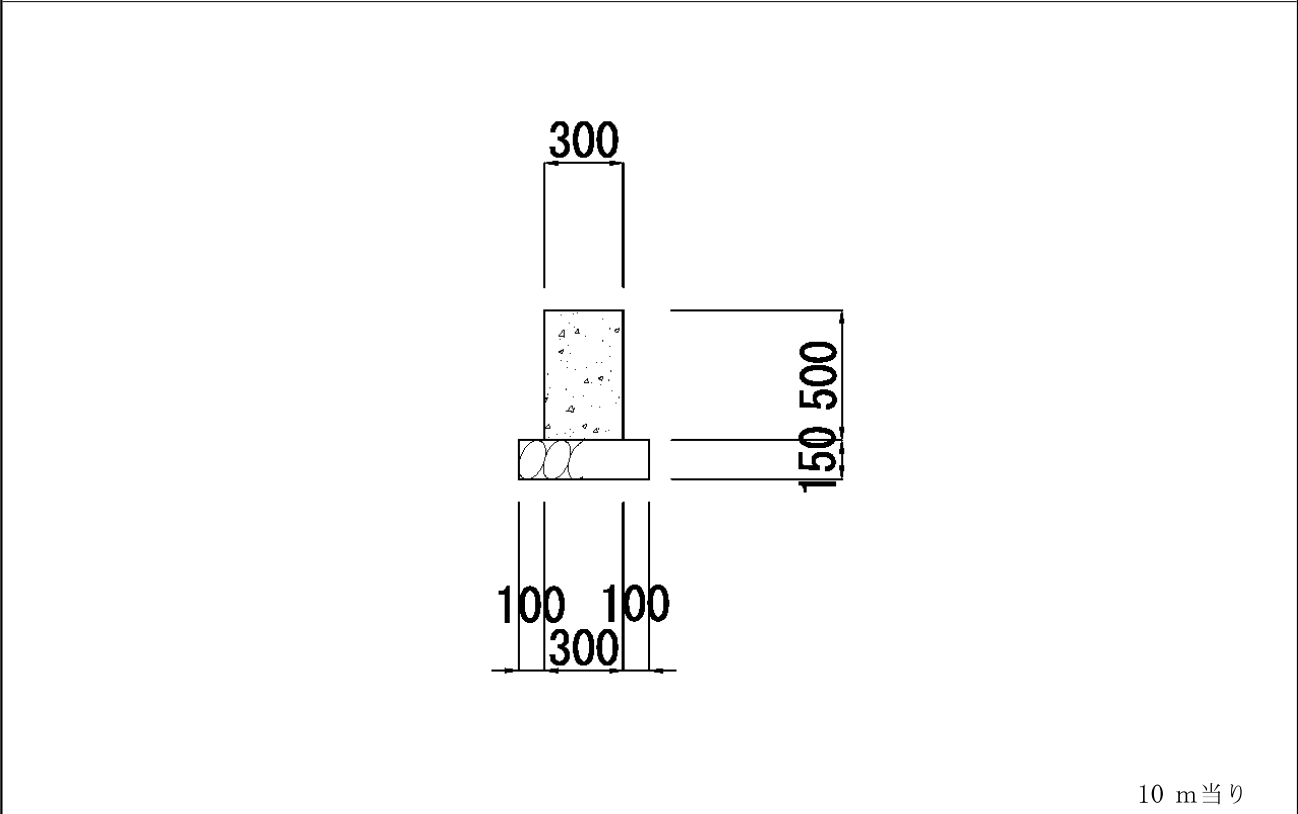
積みブロック用



10 m²当り

[illegible]

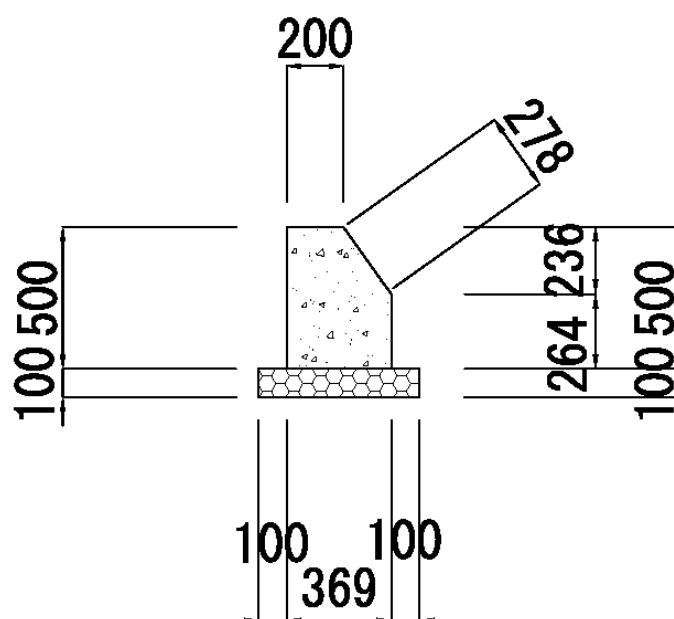
縦 帯 工



名 称	規 格	計 算 式	單位	数 量
-----	-----	-------	----	-----

[illegible]

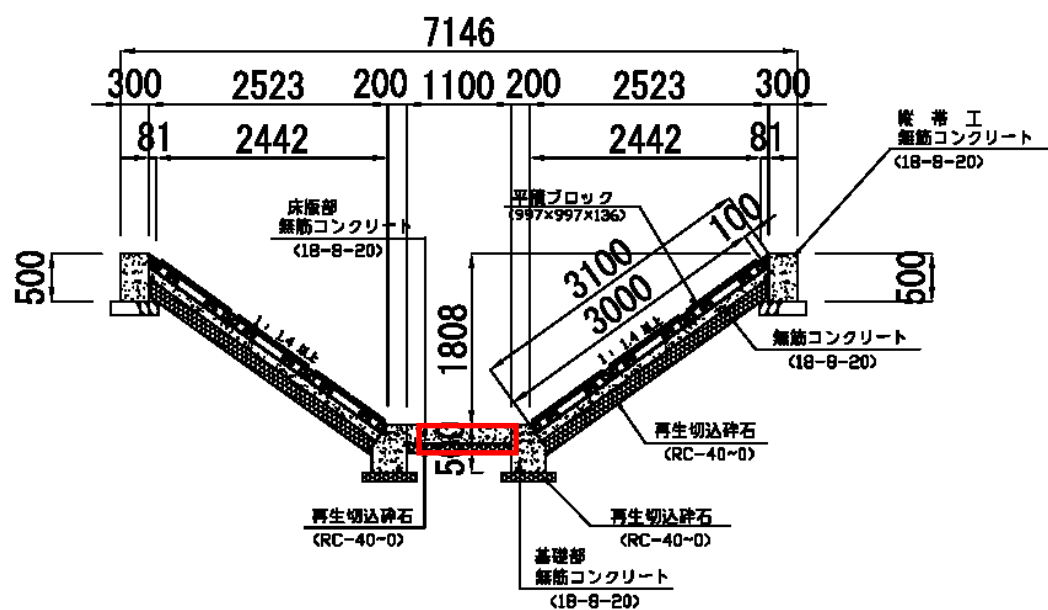
基 礎 工



10 m 当り

[illegible]

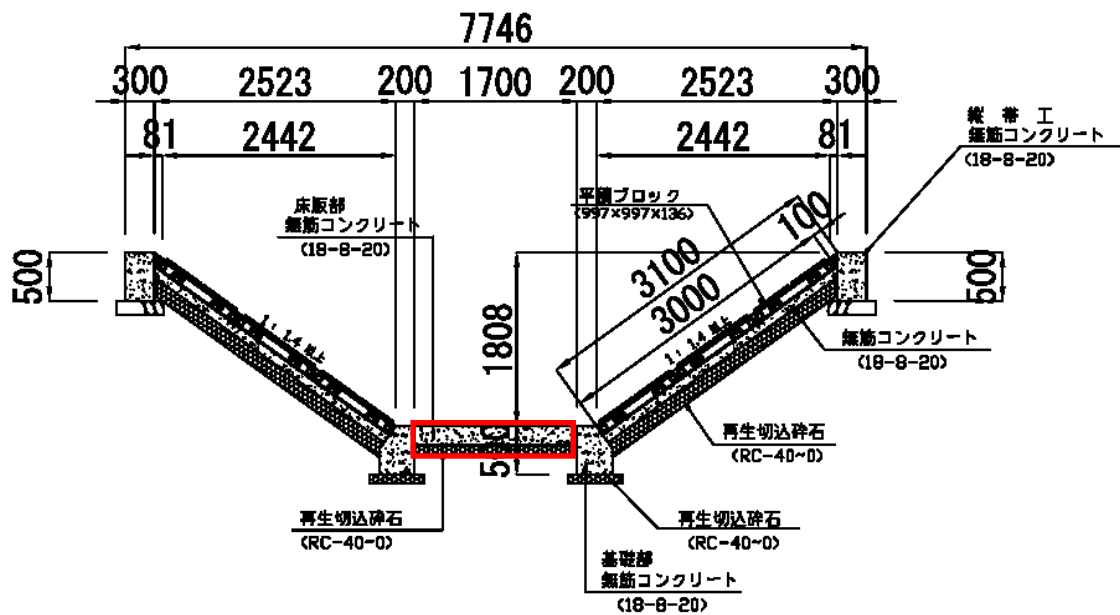
床 版 工 ①



10 m 当り

[illegible]

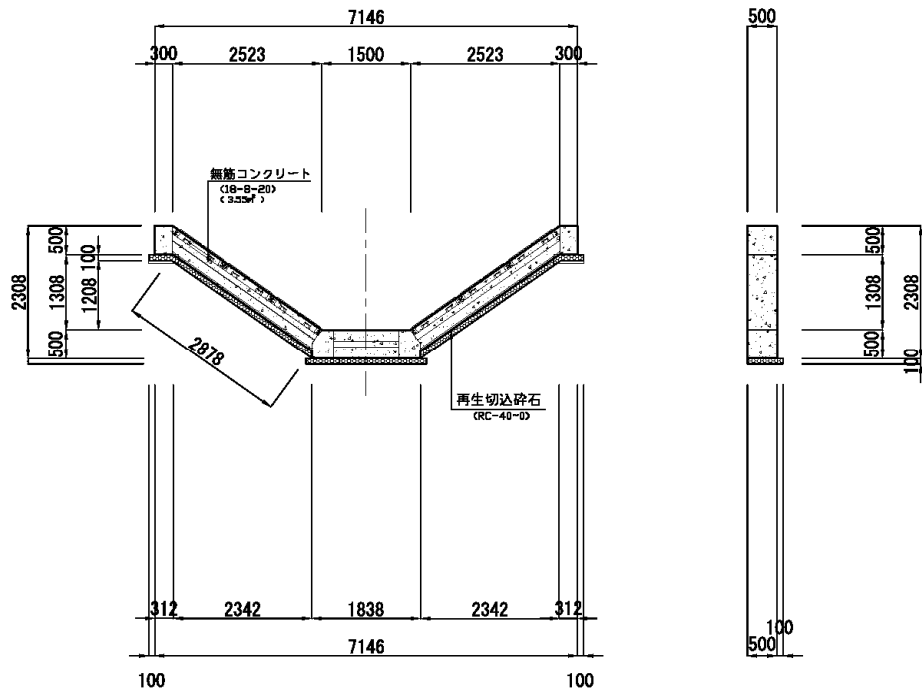
床 版 工 ②



10 m 当り

[illegible]

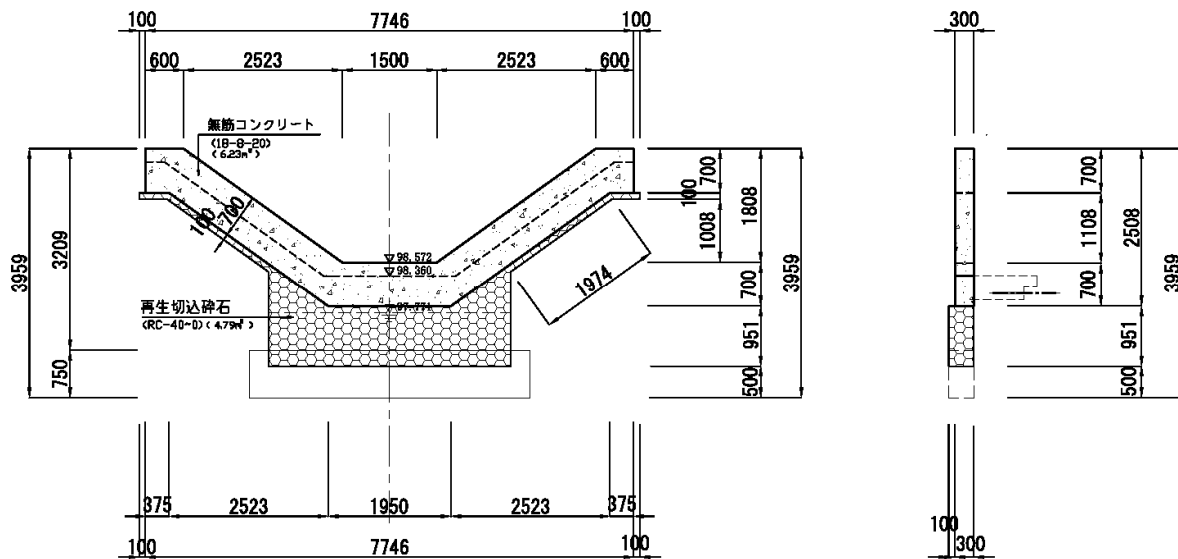
小 口 止 め ①



1 箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$3.550 \times 0.500 = 1.78$	m^3	1.78
型 枠 工		$3.550 \times 2.0 = 7.10$		
		$0.500 \times 0.500 \times 2.0 = 0.50$		
	計	$= 7.60$	m^2	7.60
砕 石	RC-40	$0.100 \times 2.878 \times 0.600 \times 2.0 = 0.35$		
		$0.100 \times 0.412 \times 0.600 \times 2.0 = 0.05$		
		$0.100 \times 2.038 \times 0.600 = 0.12$		
	計	$= 0.52$	m^3	0.52
砕 石	RC-40	$2.878 \times 0.600 \times 2.0 = 3.45$		
		$0.412 \times 0.600 \times 2.0 = 0.49$		
		$2.038 \times 0.600 = 1.22$		
	計	$= 5.16$	m^2	5.16

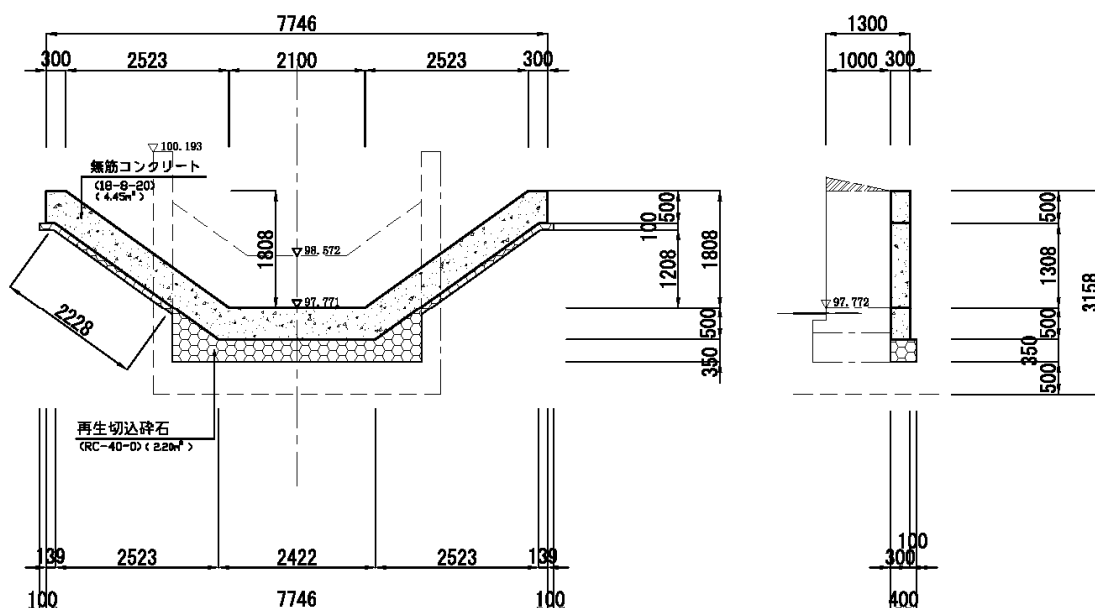
小口止め ②



1 箇所当り

[illegible]

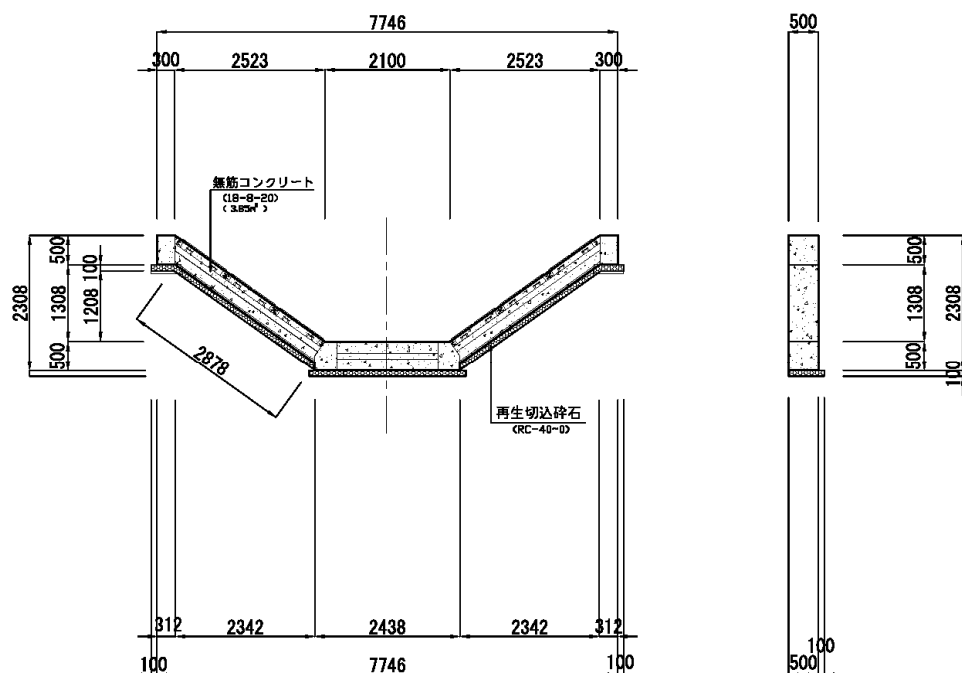
小口止め ③



1 箇所当り

[illegible]

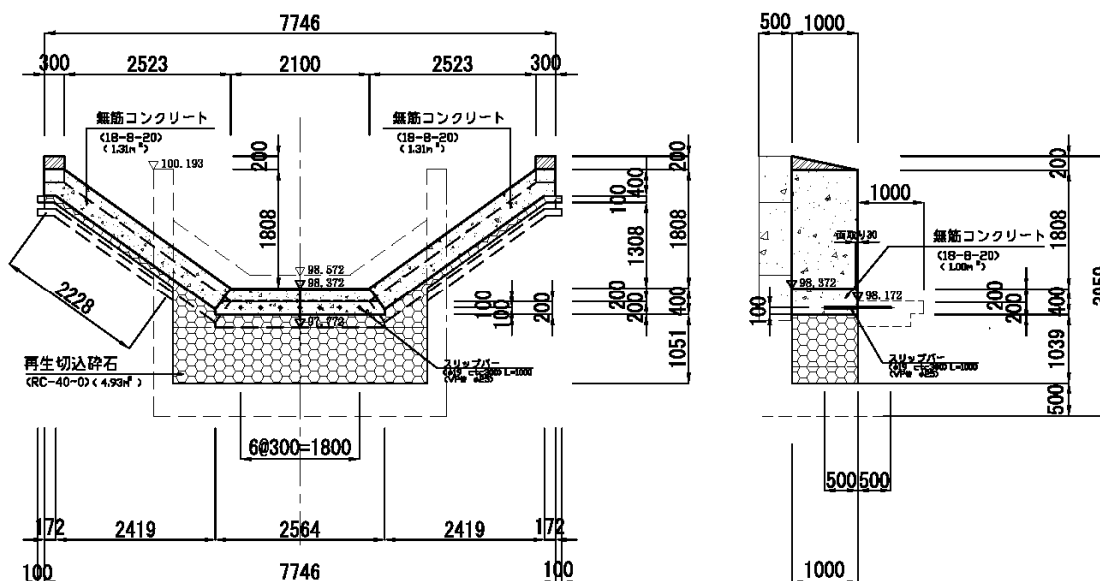
小 口 止 め ④



1 箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$3.850 \times 0.500 = 1.93$	m^3	1.93
型 枠 工		$3.850 \times 2.0 = 7.70$		
		$0.500 \times 0.500 \times 2.0 = 0.50$		
計		$= 8.20$	m^2	8.20
砕 石	RC-40	$0.100 \times 2.878 \times 0.600 \times 2.0 = 0.35$		
		$0.100 \times 0.412 \times 0.600 \times 2.0 = 0.05$		
		$0.100 \times 2.438 \times 0.600 = 0.15$		
計		$= 0.55$	m^3	0.55
砕 石	RC-40	$2.878 \times 0.600 \times 2.0 = 3.45$		
		$0.412 \times 0.600 \times 2.0 = 0.49$		
		$2.438 \times 0.600 = 1.46$		
計		$= 5.40$	m^2	5.40

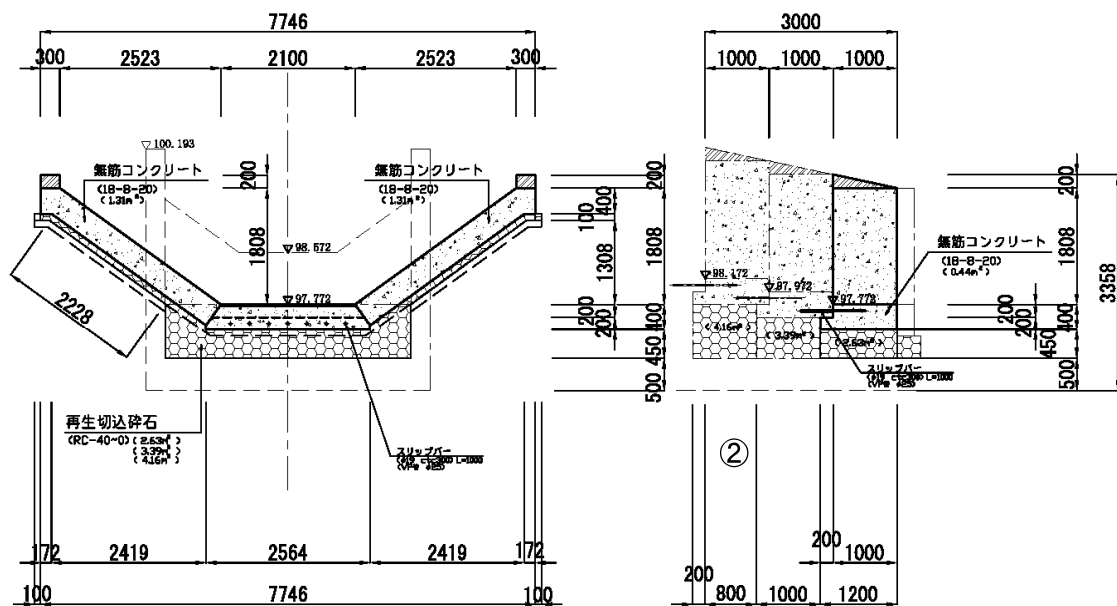
階段部 ①



1 箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	$0.400 \times (2.100 + 2.564) \times 0.5 = 0.93$		
		$1.310 \times 1.000 \times 2.0 = 2.62$		
	計	$= 3.55$	m^3	3.55
型 枠 工		$0.400 \times (2.100 + 2.564) \times 0.5 \times 2.0 = 1.87$		
		$1.310 \times 2.0 \times 2.0 = 5.24$		
	計	$= 7.11$	m^2	7.11
すり付けコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$	$1.000 \times 0.200 \times 0.5 \times 1.0 \times 2.0 = 0.20$	m^3	0.20
すり付け型枠		$1.000 \times 0.200 \times 0.5 \times 2.0 = 0.20$		
		$0.200 \times 0.300 \times 2.0 = 0.12$		
	計	$= 0.32$	m^2	0.32
砕石埋戻し工	RC-40	$4.930 \times 1.000 = 4.93$	m^3	4.93
スリッパバー	L=1.0m	7.0	本	7.00
(鉄筋)	$\phi 13$ L=1.0m	$1.000 \times 7.0 \times 1.040 = 7.28$	kg	7.28
(塩化ビニール管)	VP25 L=0.5m	$0.500 \times 7.0 = 3.50$	m	3.50

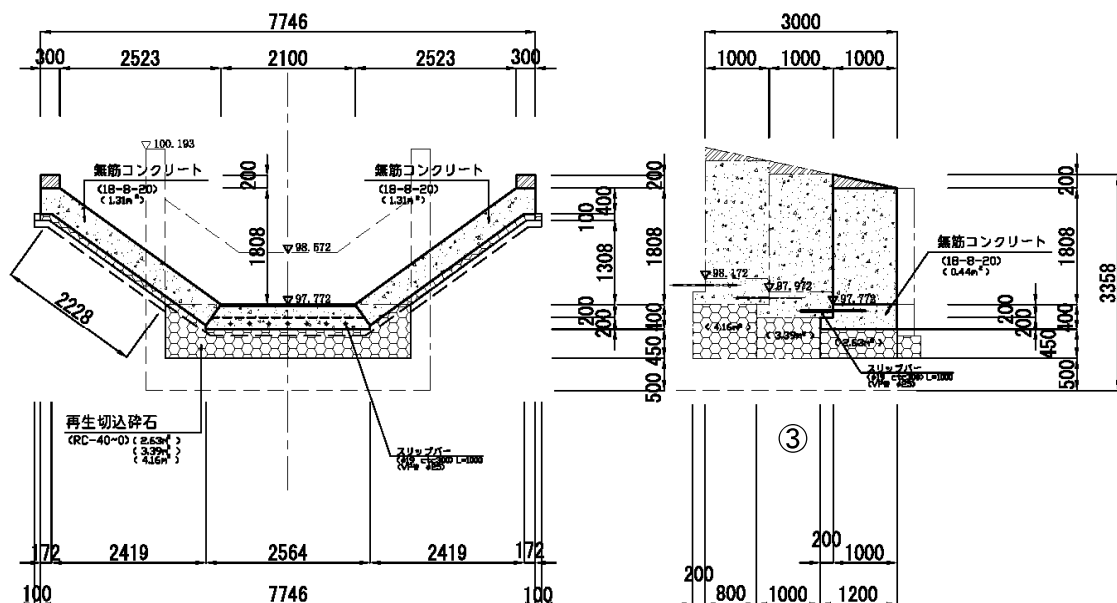
階段部 ②



1 箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.400 \times (2.100 + 2.564) \times 0.5 = 0.93$		
		$1.310 \times 1.000 \times 2.0 = 2.62$		
	計	$= 3.55$	m^3	3.55
型 枠 工		$0.400 \times (2.100 + 2.564) \times 0.5 \times 2.0 = 1.87$		
		$1.310 \times 2.0 \times 2.0 = 5.24$		
	計	$= 7.11$	m^2	7.11
すり付けコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.000 \times 0.200 \times 0.5 \times 1.0 \times 2.0 = 0.20$	m^3	0.20
すり付け型枠		$1.000 \times 0.200 \times 0.5 \times 2.0 = 0.20$		
		$0.200 \times 0.300 \times 2.0 = 0.12$		
	計	$= 0.32$	m^2	0.32
碎石埋戻し工	RC-40	$4.160 \times 1.000 = 4.16$	m^3	4.16
スリップバー	L=1.0m	$7.0 = 7.0$	本	7.00
(鉄筋)	$\phi 13$ L=1.0m	$1.000 \times 7.0 \times 1.040 = 7.28$	kg	7.28
(塩化ビニール管)	VP25 L=0.5m	$0.500 \times 7.0 = 3.50$	m	3.50

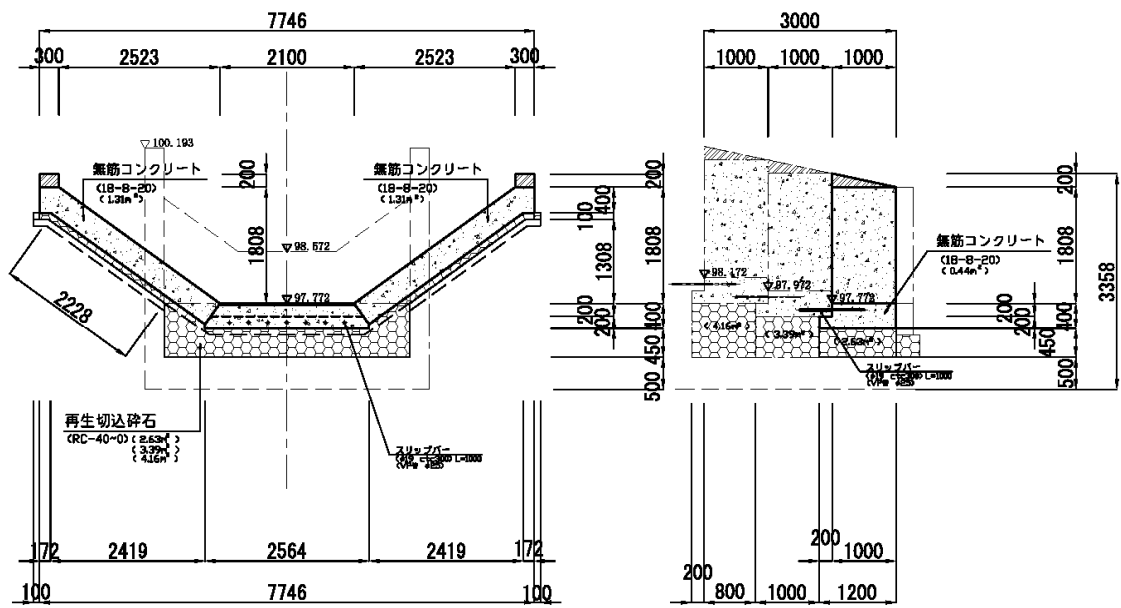
階段部 ③



1 箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.400 \times (2.100 + 2.564) \times 0.5 = 0.93$		
		$1.310 \times 1.000 \times 2.0 = 2.62$		
	計	$= 3.55$	m^3	3.55
型 枠 工		$0.400 \times (2.100 + 2.564) \times 0.5 \times 2.0 = 1.87$		
		$1.310 \times 2.0 \times 2.0 = 5.24$		
	計	$= 7.11$	m^2	7.11
すり付けコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.000 \times 0.200 \times 0.5 \times 1.0 \times 2.0 = 0.20$	m^3	0.20
すり付け型枠		$1.000 \times 0.200 \times 0.5 \times 2.0 = 0.20$		
		$0.200 \times 0.300 \times 2.0 = 0.12$		
	計	$= 0.32$	m^2	0.32
砕石埋戻し工	RC-40	$3.390 \times 1.000 = 3.39$	m^3	3.39
スリップバー	L=1.0m	$7.0 = 7.0$	本	7.00
(鉄筋)	$\phi 13$ L=1.0m	$1.000 \times 7.0 \times 1.040 = 7.28$	kg	7.28
(塩化ビニール管)	VP25 L=0.5m	$0.500 \times 7.0 = 3.50$	m	3.50

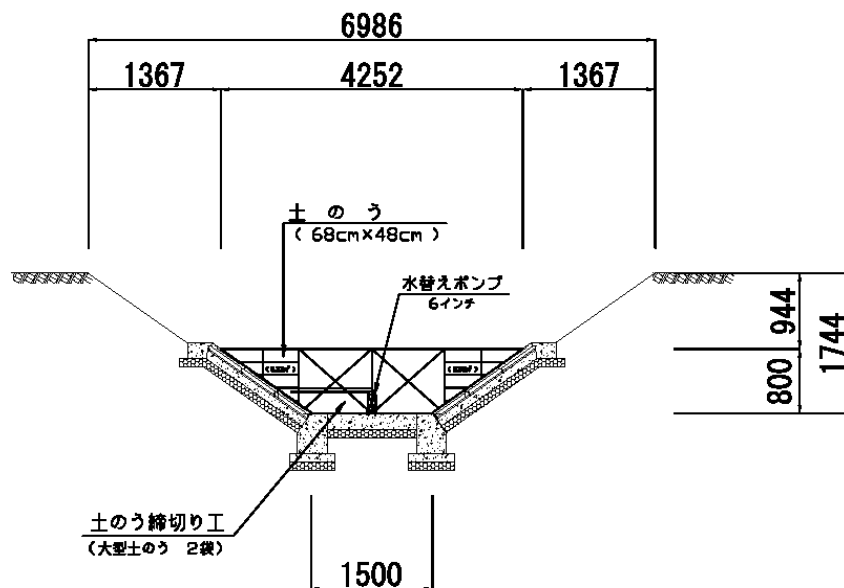
階段部 ④



1 箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.400 \times (2.100 + 2.564) \times 0.5 = 0.93$		
		$1.310 \times 1.000 \times 2.0 = 2.62$		
	計	$= 3.55$	m^3	3.55
型 枠 工		$0.400 \times (2.100 + 2.564) \times 0.5 \times 2.0 = 1.87$		
		$1.310 \times 2.0 \times 2.0 = 5.24$		
	計	$= 7.11$	m^2	7.11
すり付けコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.000 \times 0.200 \times 0.5 \times 1.0 \times 2.0 = 0.20$	m^3	0.20
すり付け型枠		$1.000 \times 0.200 \times 0.5 \times 2.0 = 0.20$		
		$0.200 \times 0.300 \times 2.0 = 0.12$		
	計	$= 0.32$	m^2	0.32
砕石埋戻し工	RC-40	$2.630 \times 1.000 = 2.63$	m^3	2.63

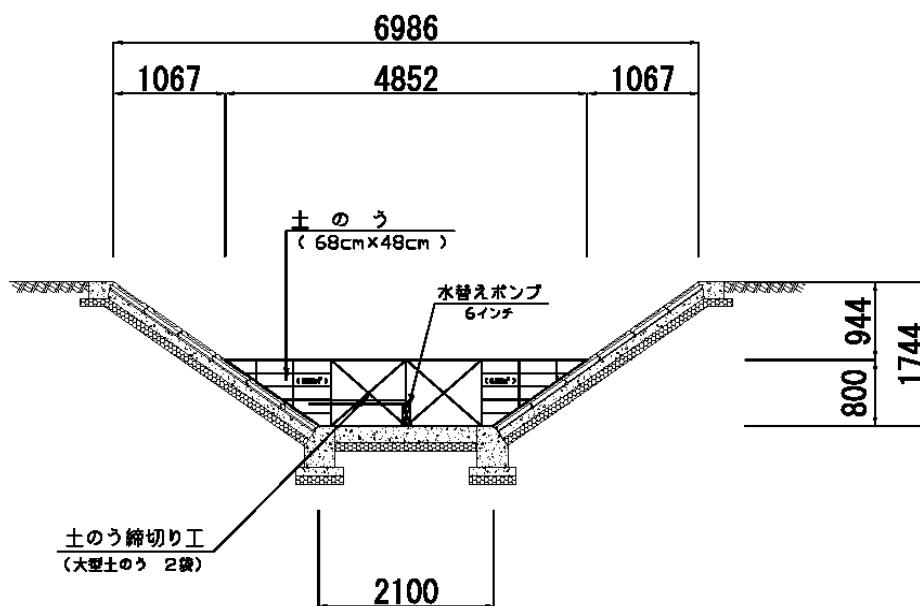
上流側



1 箇所当り

[illegible]

下流側

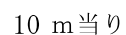


1 箇所当り

[illegible]

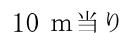
護岸構造物取壊し工①

状

[illegible]

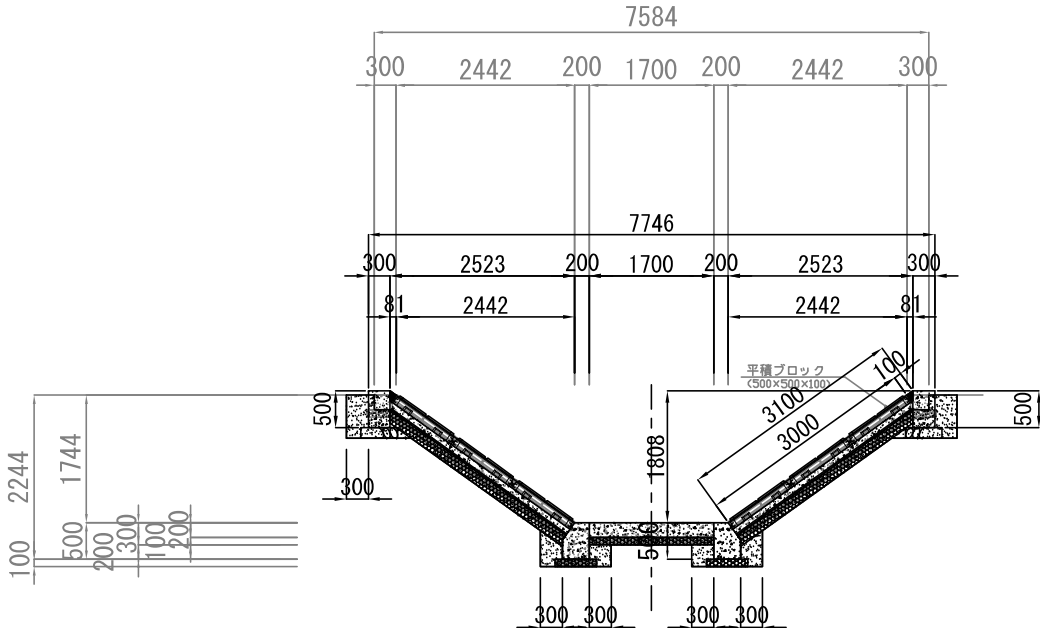
護岸構造物取壊し工②

状

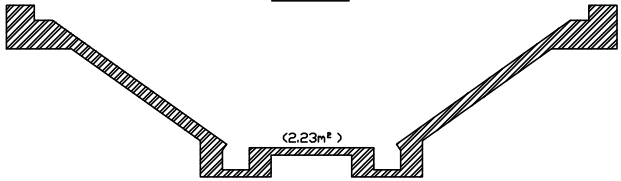
[illegible]

標準土工図 (1:100)
縮尺1:50

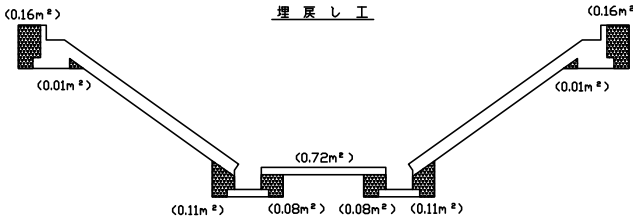
下流部断面図



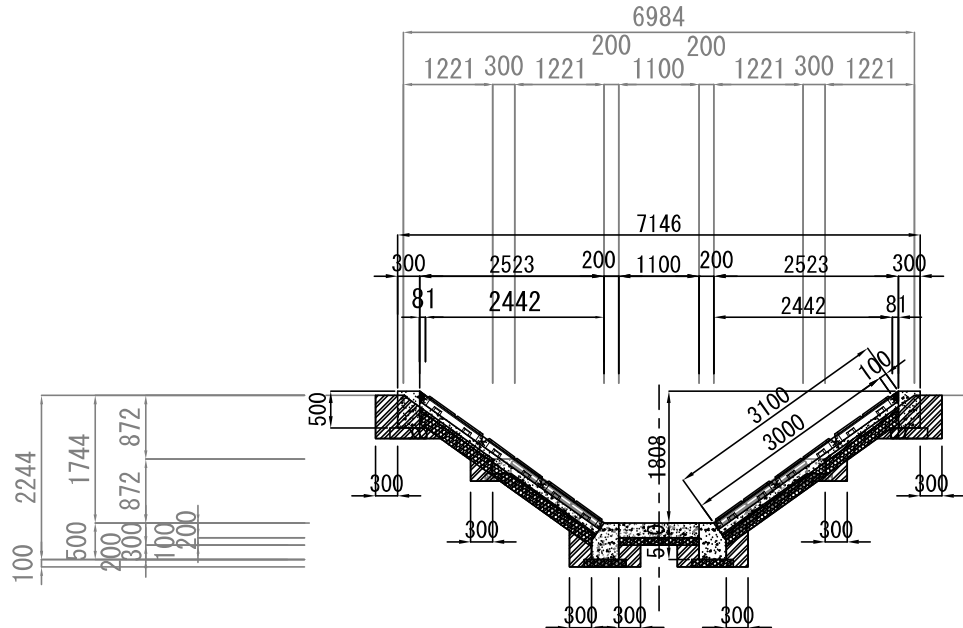
掘削工



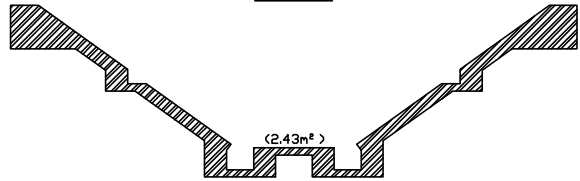
工 し 戻 埋



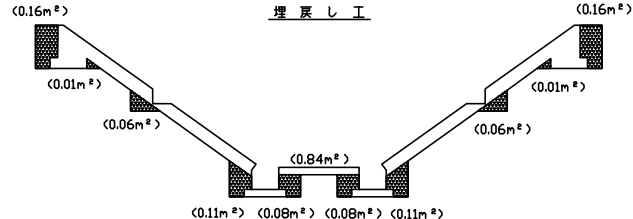
上流部断面図



掘削二

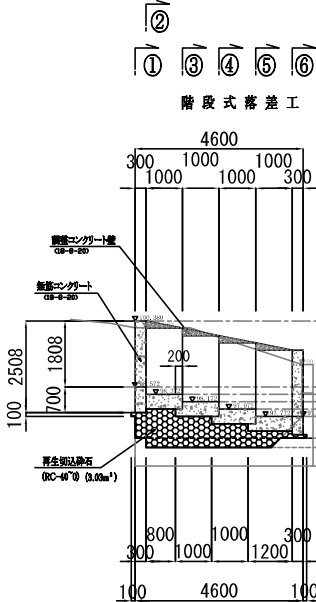


埋戻し



階段部土工図 縮尺1:100

側 面 図



断面図



①—① 断面图

②—② 断面图

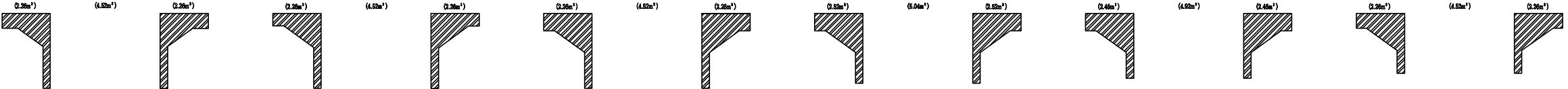
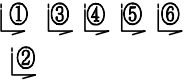
③—③ 断面图

④—④ 断面图

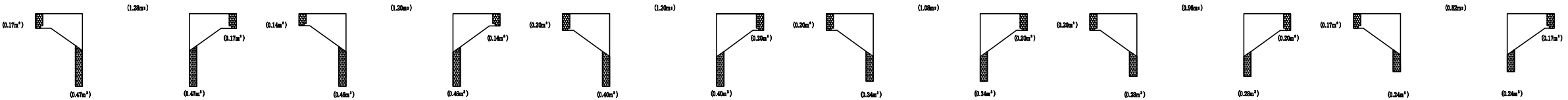
⑤—⑤ 断面图

⑥—⑥ 断面图

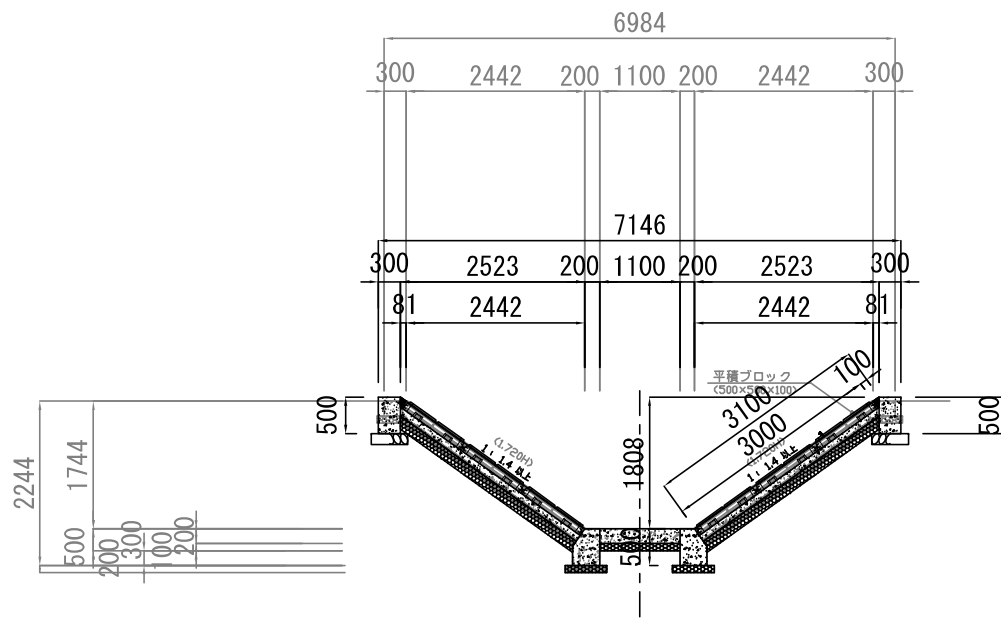
掘 削 工



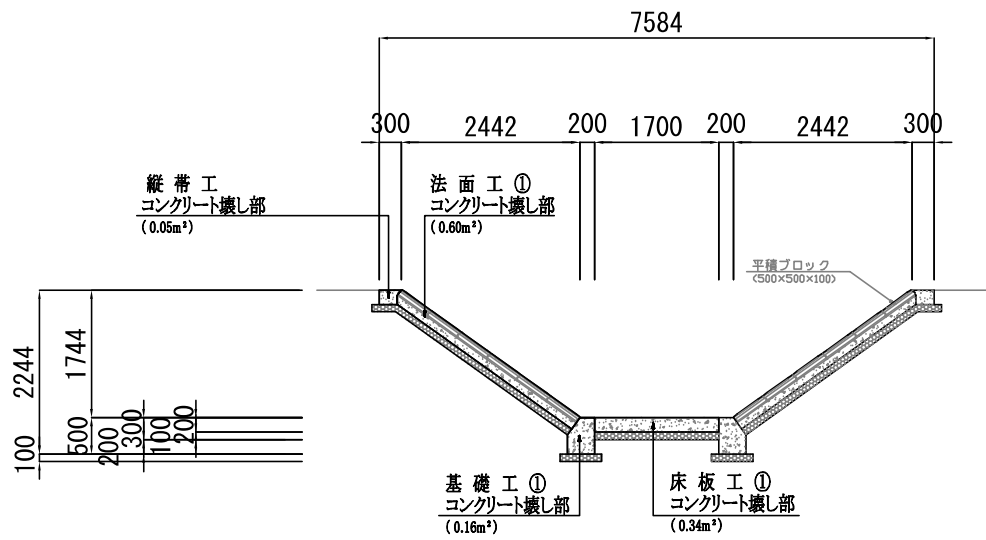
工 し 戻 埋



上流部①断面図



下流部断面図



上流部断面図

