

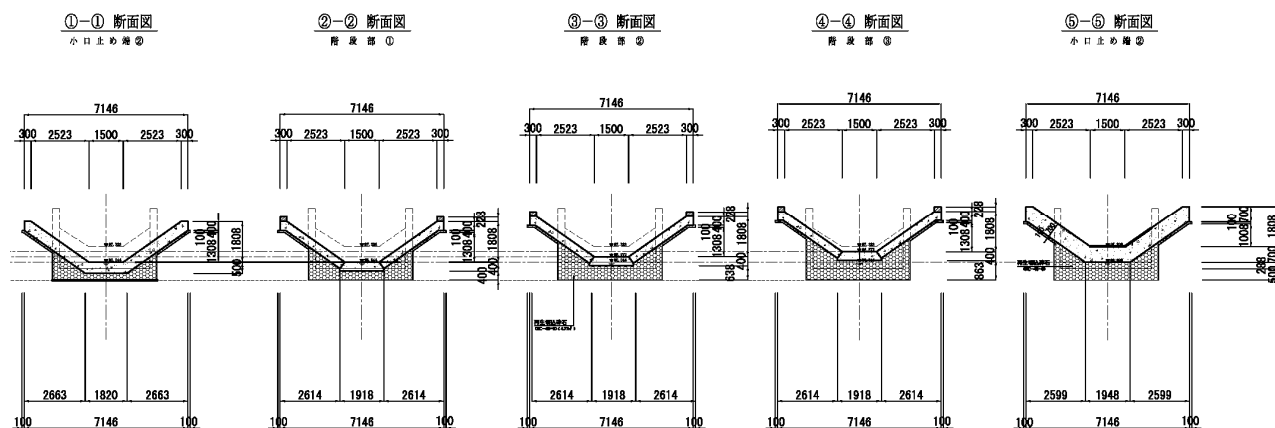
数量計算

4 - 1 数 量 計 算

数量総括表 (1)

[illegible]

2) 落差工部



(1) 階段部 ②

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

(2) 階段部 ③

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

(3) 階段部 ④

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

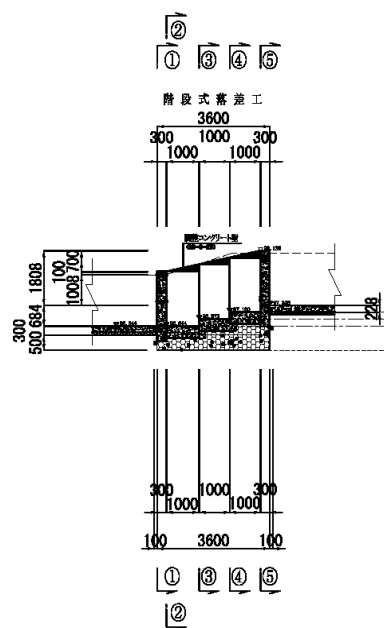
(4) 小口止め工 ②

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

(5) 小口止め工 ⑤

$$n = 1.0 = 1.0 \text{ 箇所}$$

3) 土 工



(1) 掘 削 工

小 口 止 め 部 ①

$$V = 3.440 \times 0.300 = 1.032 \text{ m}^3$$

階 段 部 ②

$$V = 3.800 \times 1.000 = 3.800 \text{ m}^3$$

階 段 部 ③

$$V = 3.960 \times 1.000 = 3.960 \text{ m}^3$$

階 段 部 ④

$$V = 3.860 \times 1.000 = 3.860 \text{ m}^3$$

小 口 止 め 部 ⑤

$$V = 4.240 \times 0.300 = 1.272 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 3.600 \text{ m} \quad 13.924 \text{ m}^2$$

(2) 埋戻し工

土工図参

小口止め部 ①

$$V = 1.060 \times 0.300 = 0.318 \text{ m}^3$$

階段部 ②

$$V = 1.280 \times 1.000 = 1.280 \text{ m}^3$$

階段部 ③

$$V = 1.440 \times 1.000 = 1.440 \text{ m}^3$$

階段部 ④

$$V = 1.520 \times 1.000 = 1.520 \text{ m}^3$$

小口止め部 ⑤

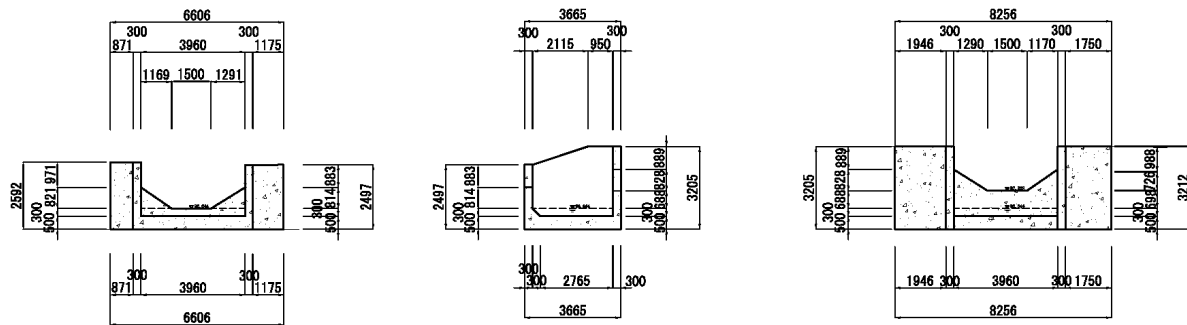
$$V = 1.440 \times 0.300 = 0.432 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 3.600 \text{ m} \quad 4.990 \text{ m}^2$$

(3) 残土処分工

$$V = 13.924 - 4.990 = 8.934 \text{ m}^3$$

4) 構造物撤去工



(1) 構造物取壊し工

$$\begin{aligned}
 V &= 1.171 \times 2.592 \times 0.300 = 0.911 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.475 \times 2.497 \times 0.300 = 1.105 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.169 \times 0.821 \times 0.300 \div 2 = 0.144 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.291 \times 0.814 \times 0.300 \div 2 = 0.158 \text{ m}^3 \\
 V &= 3.960 \times 0.800 \times 0.300 = 0.950 \text{ m}^3 \\
 V &= 2.497 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 = 0.449 \text{ m}^3 \\
 V &= 2.115 \times 2.851 \times 0.300 \times 2 = 3.618 \text{ m}^3 \\
 &\quad (2.497 + 3.205) \div 2 = 2.851 \\
 V &= 0.950 \times 3.205 \times 0.300 \times 2 = 1.827 \text{ m}^3 \\
 V &= 3.205 \times 0.300 \times 0.300 \times 2 = 0.577 \text{ m}^3 \\
 V &= 2.246 \times 3.205 \times 0.300 = 2.160 \text{ m}^3 \\
 V &= 2.050 \times 3.212 \times 0.300 = 1.975 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.493 \times 3.960 \times 0.300 = 1.774 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.291 \times 0.828 \times 0.300 \div 2 = 0.160 \text{ m}^3 \\
 V &= 1.170 \times 0.726 \times 0.300 \div 2 = 0.127 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V &= 15.935 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

(2) Co ガラ処分工

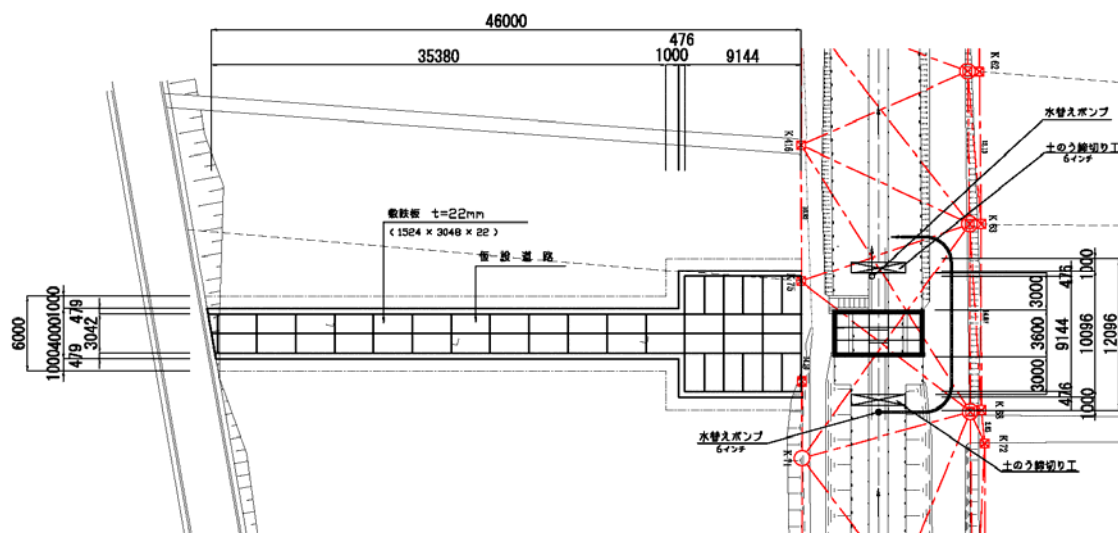
$$V = 15.935 = 15.935 \text{ m}^3$$

数量総括表 (3)

[illegible]

2. 仮 設 工

1) 仮 設 道 路 用 地



(1) 仮設道路用地面積

$$\begin{aligned}
 A &= 35.380 \times 6.000 &= 212.280 \text{ m}^2 \\
 A &= 10.620 \times 12.096 &= 128.460 \text{ m}^2 \\
 \Sigma A &= &\text{道路用地面積} &= 340.740 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

(2) 仮設道路面積

$$\begin{aligned}
 A &= 36.856 \times 3.048 &= 112.337 \text{ m}^2 \\
 A &= 9.144 \times 9.144 &= 83.613 \text{ m}^2 \\
 \Sigma A &= &\text{道路用地面積} &= 195.950 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

敷鉄板 $T = 22 \text{ mm}$ 敷鉄板 $1524 \times 3048 \times 22$

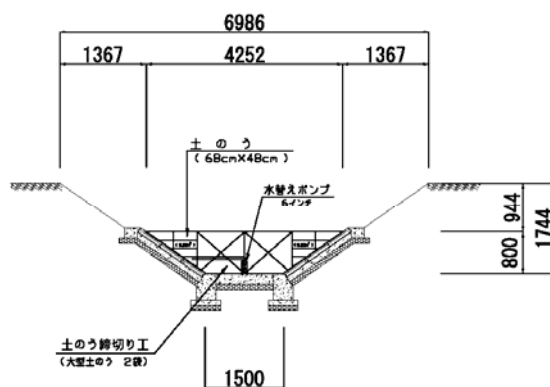
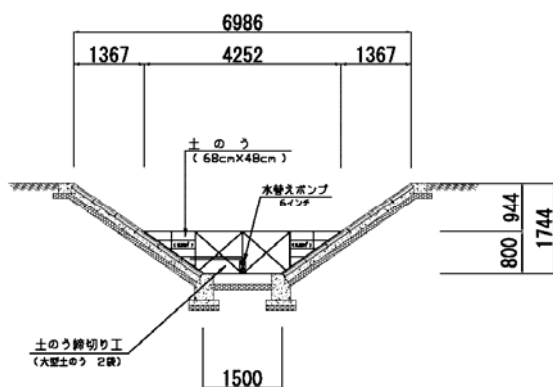
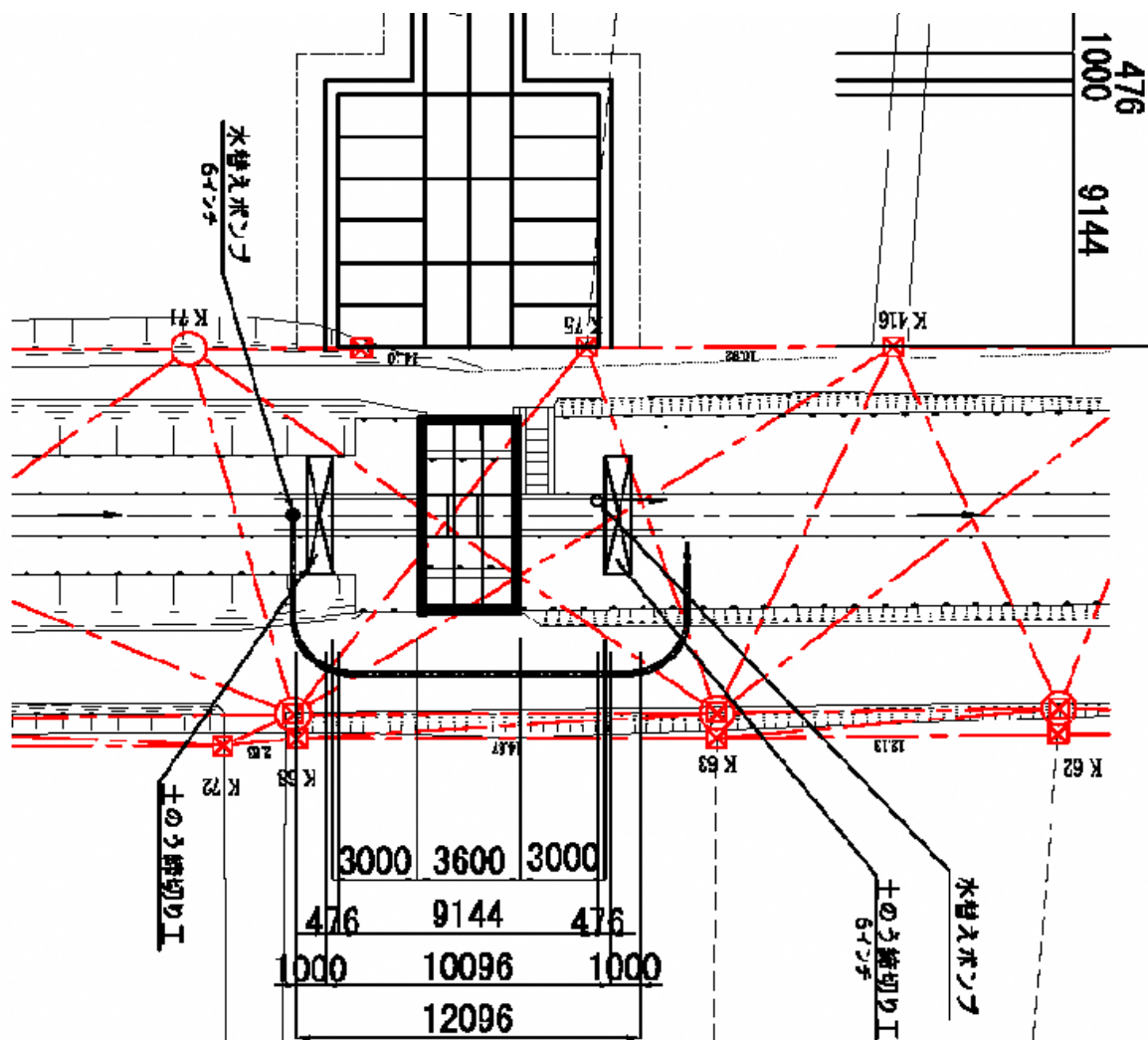
$$\text{敷鉄板枚数} = 195.950 \div (1.524 \times 3.048) = 43.0 \text{ 枚}$$

$$\text{敷鉄板枚重量} = 43.0 \times 0.802 = 34.486 \text{ t}$$

(3) 借 地 面 積

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

2) 仮設水替え工



(1) 土 の う 工

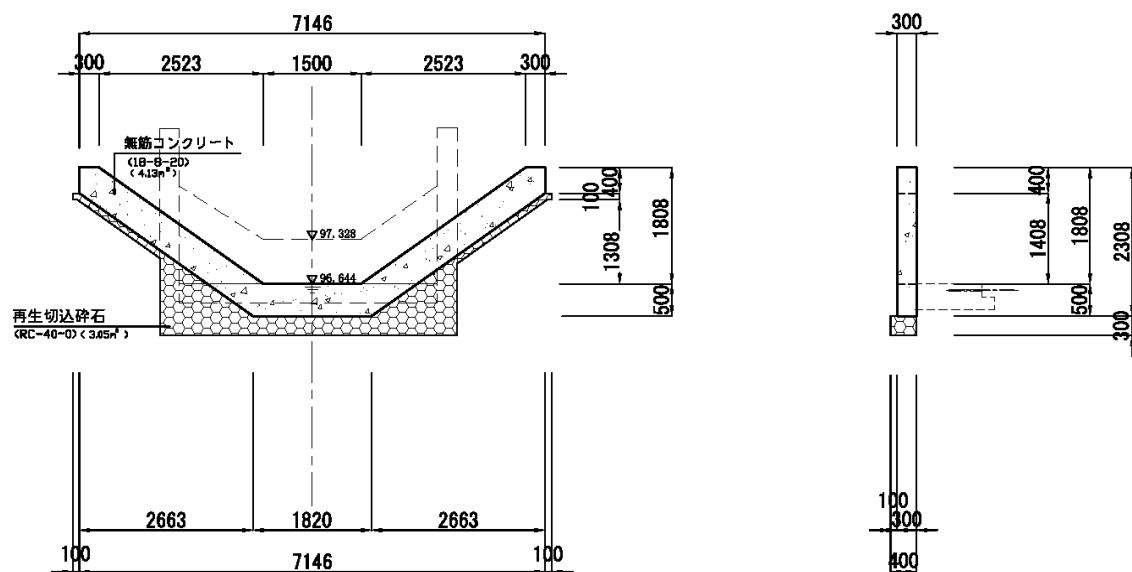
上 流 部	幅= 1.0 m	1箇所
下 流 部	幅= 1.0 m	1箇所

(2) 水替え用排水パイプ

上 流 部	6インチポンプ	1台
下 流 部	6インチポンプ	1台

4 - 1 - 1 单 位 数 量

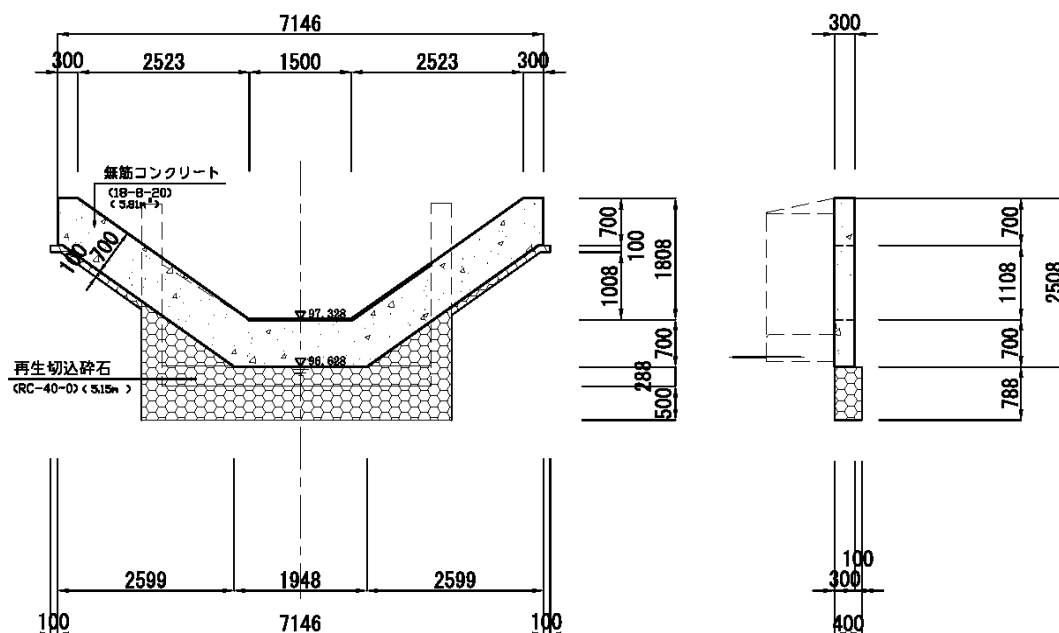
小口止め ①



1 箇所当り

[illegible]

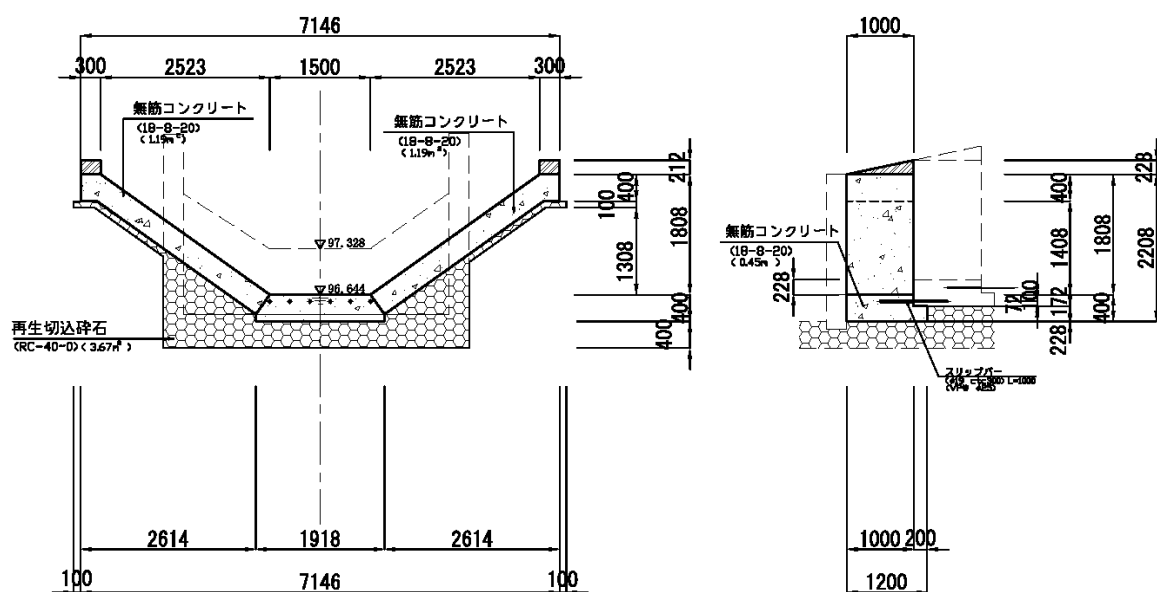
小口止め ⑤



1 箇所当り

[illegible]

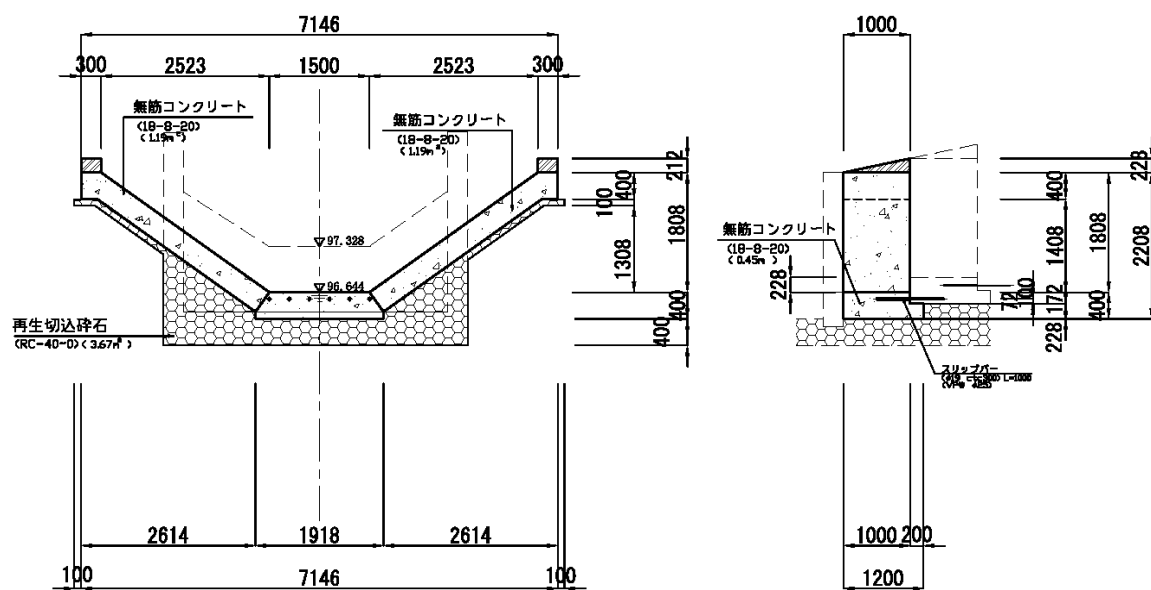
階段部 ②



1箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.400 \times (1.500 + 1.918) \times 0.5 = 0.68$		
		$1.190 \times 1.000 \times 2.0 = 2.38$		
	計	$= 3.06$	m^3	3.06
型 枠 工		$0.400 \times (1.500 + 1.918) \times 0.5 \times 2.0 = 1.37$		
		$1.190 \times 2.0 \times 2.0 = 4.76$		
	計	$= 6.13$	m^2	6.13
すり付けコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.000 \times 0.212 \times 0.5 \times 0.3 \times 2.0 = 0.06$	m^3	0.06
すり付け型枠		$1.000 \times 0.212 \times 0.5 \times 2.0 \times 2.0 = 0.42$		
		$0.212 \times 0.300 \times 2.0 = 0.13$		
	計	$= 0.55$	m^2	0.55
碎石埋戻し工	RC-40	$3.670 \times 1.000 = 3.67$	m^3	3.67
スリップバー	L=1.0m	6.0	本	6.00
(鉄筋)	$\phi 13$ L=1.0m	$1.000 \times 6.0 \times 1.040 = 6.24$	kg	6.24
(塩化ビニール管)	VP25 L=0.5m	$0.500 \times 6.0 = 3.00$	m	3.00

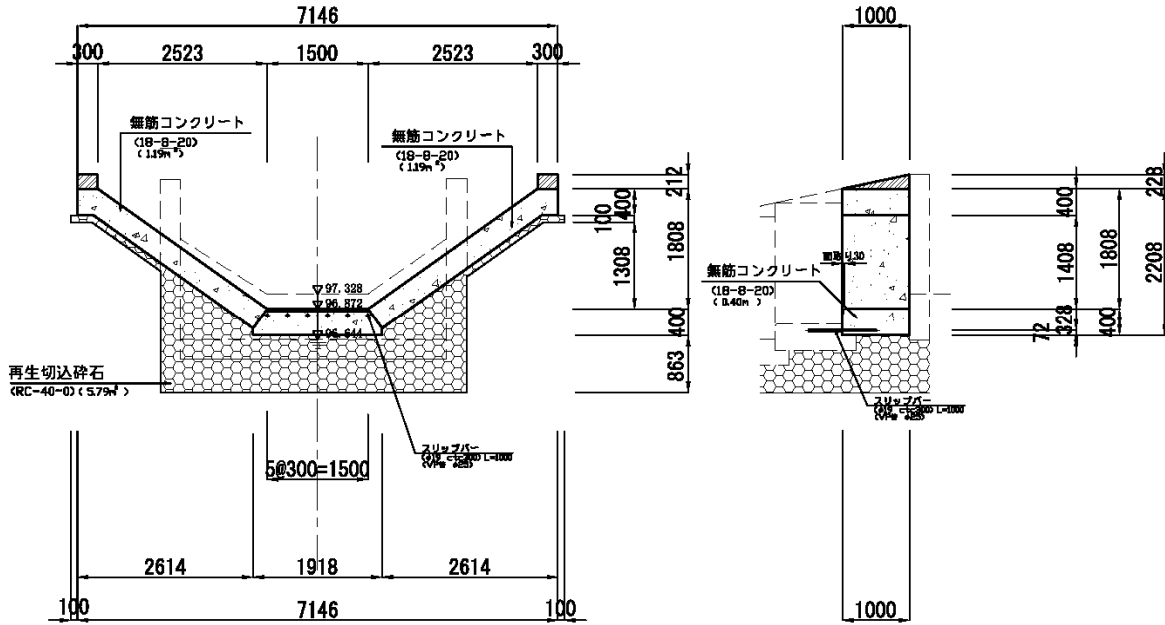
階段部 ③



1 箇所当り

名 称	規 格	計 算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.400 \times (1.500 + 1.918) \times 0.5 = 0.68$		
		$1.190 \times 1.000 \times 2.0 = 2.38$		
	計	$= 3.06$	m^3	3.06
型 枠 工		$0.400 \times (1.500 + 1.918) \times 0.5 \times 2.0 = 1.37$		
		$1.190 \times 2.0 \times 2.0 = 4.76$		
	計	$= 6.13$	m^2	6.13
すり付けコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.000 \times 0.212 \times 0.5 \times 0.3 \times 2.0 = 0.06$	m^3	0.06
すり付け型枠		$1.000 \times 0.212 \times 0.5 \times 2.0 \times 2.0 = 0.42$		
		$0.212 \times 0.300 \times 2.0 = 0.13$		
	計	$= 0.55$	m^2	0.55
碎石埋戻し工	RC-40	$3.670 \times 1.000 = 3.67$	m^3	3.67
スリップバー	L=1.0m	6.0	本	6.00
(鉄筋)	$\phi 13$ L=1.0m	$1.000 \times 6.0 \times 1.040 = 6.24$	kg	6.24
(塩化ビニール管)	VP25 L=0.5m	$0.500 \times 6.0 = 3.00$	m	3.00

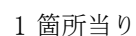
階段部 ④



1 箇所当り

[illegible]

上流側

[illegible]

階段部土工図 縮尺1:100

