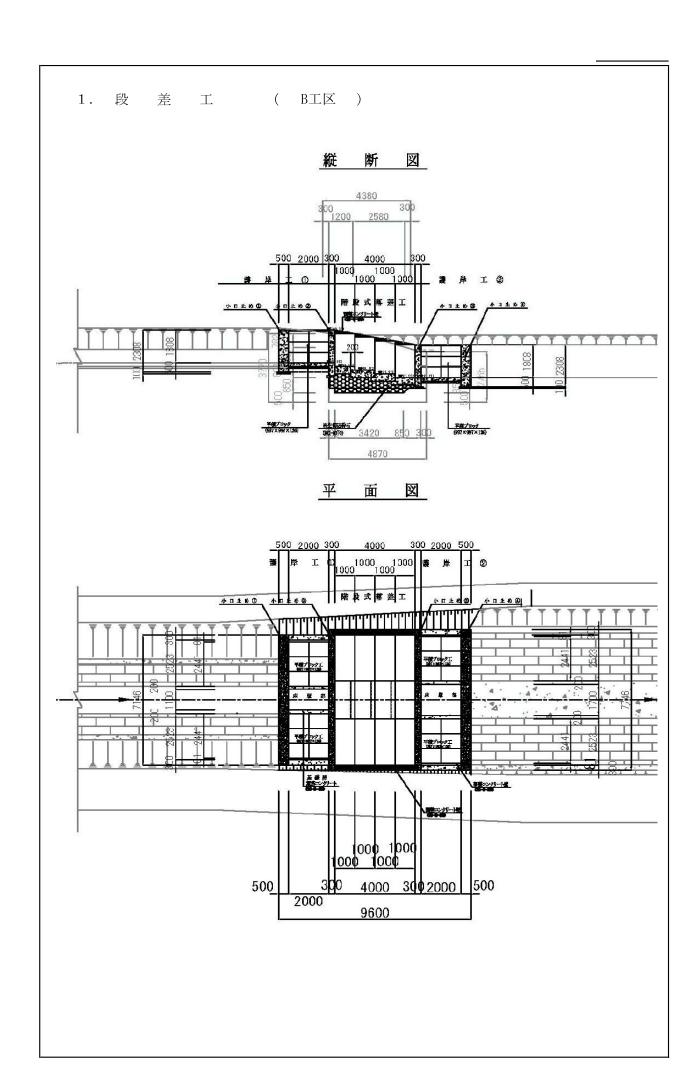
迷ケ		計	省	
级	里	ΗI	71°	

数 量 総 括 表 (1)

工種	種別	規格	単位・	数	量	備考
工业	1至 次1	79L TH	十 匹	数量	設計数量)m
護岸工						
平積ブロックエ						
施工延長			m	8. 000	8.0	
施工面積			m²	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	
				1.0	1.0	

数 量 総 括 表 (2)

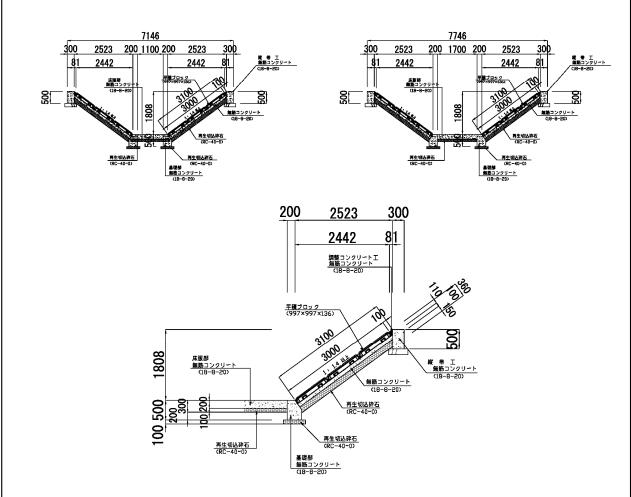
- 15		LEI LA	W 11.	数	量	/+++*
工種	種別	規格	単位	数量	設計数量	備考
土工工						
掘 削 工			m ³	33. 362	30.0	
埋戻し工			m³	8. 970	9. 0	
残 土 処 分 工			m³	24. 392	20.0	
構造物取壊し工						
コンクリート壊し工			m³	28. 356	28. 0	
Co ガラ 処 分 工			m³	28. 356	28. 0	
仮 設 工						
仮設道路用地面積			m²	458. 374	460.0	
仮設道路工			m²	329. 805	330. 0	
	敷鉄板工	t=22	m²	329. 805	329. 0	
			枚	71. 0	71. 0	
			t	56. 942	56. 9	
借 地 面 積			m²	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) 護 岸 工

上流側護岸標準構造図

下流側護岸標準構造図



- (1) 平張ブロックエ
- (a) 施 工 延 長

$$L = 2.000 + 2.000 + 2.000 + 2.000 = 8.000 m$$

(b) 施 工 面 積

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

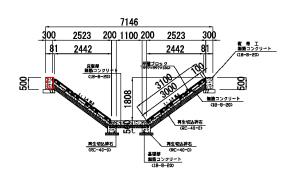
(c) 平張ブロック数量

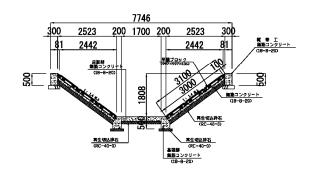
$$n = 6.0 \times 4.0$$
 = 24.0 個

(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

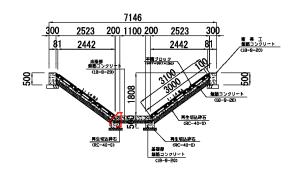
L = 2.000 + 2.000 + 2.000 + 2.000

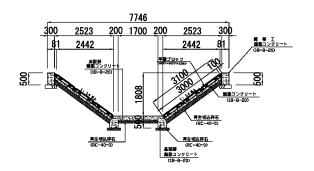
8.000 m

(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

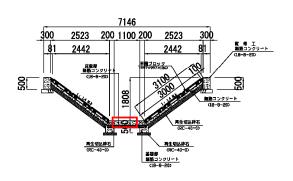
L = 2.000 + 2.000 + 2.000 + 2.000 =

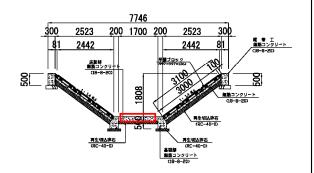
8.000 m

(4) 床 版 工

上流側護岸標準構造図

下流側護岸標準構造図

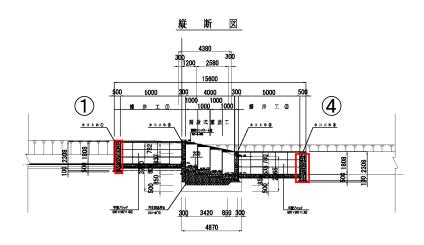




(a) 施 工 延 長

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



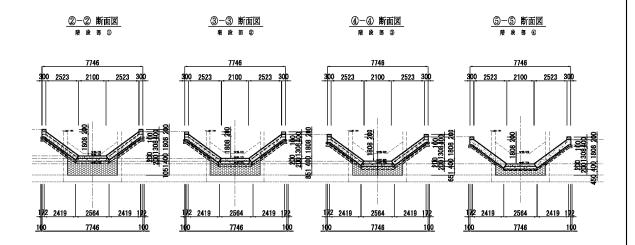
(a) 小 口 止 め ①

n = 1.0 m = 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 箇所

(2) 階 段 部 ②

n = 1.0

1.0 箇所

(3) 階 段 部 ③

n = 1.0

= 1.0 箇所

(4) 階 段 部 ④

n = 1.0

1.0 箇所

(5) 小 口 止 め エ ②

n = 1.0

=

1.0 箇所

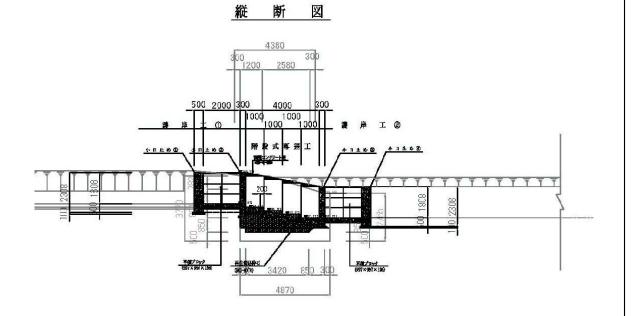
(6) 小口止め工③

n = 1.0

=

1.0 箇所

3) 土 工



(1) 掘 削 工

護	岸	Ι.	1					
V	=		2. 430	×	2.500		=	6.075 m 3
小	П	止	め音	那 ②				
V	=		4.520	×	0.300		=	$1.356~\mathrm{m}^{3}$
階	段	部	1					
V	=		4. 520	×	1.000		=	4.520 m 3
階	段	部	2					
V	=		4. 520	×	1.000		=	4.520 m 3
階	段	部	3					
V	=		5.040	×	1.000		=	5.040 m 3
階	段	部	4					
V	=		4. 920	×	1.000		=	4.920 m 3
小	口	止	め音	邪 ③				
V	=		4.520	×	0.300		=	$1.356~\mathrm{m}^{3}$
護	岸	工	2					
V	=		2. 230	×	2.500		=	5. 575 m ³
Σ	V =				9.600	m		33. 362 m ³

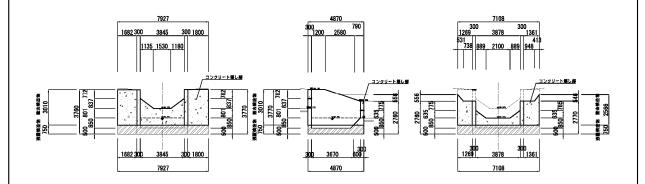
(2) 埋 戻 し エ

護岸工	1	土 工 図 参 照		
V =	0.840 ×	2. 500	=	2.100 m 3
小 口 止	め 部 ②			
V =	1.280 ×	0. 300	=	0. 384 m^{3}
階段部	1			
V =	1.200 ×	1.000	=	1. 200 m^{3}
階段部	2			
V =	1.200 ×	1.000	=	1.200 m 3
階 段 部	3			
V =	1.080 ×	1.000	=	1.080 m 3
階 段 部	4			
V =	0.960 ×	1.000	=	0.960 m 3
小 口 止	め 部 ③			
V =	0.820 ×	0. 300	=	0. 246 $$ m $^{\scriptscriptstyle 3}$
護 岸 工	2			
V =	0.720 ×	2. 500	=	1.800 m ³
Σ V $=$		9. 600 m		8.970 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

V	=		1.682	×	3.010	×	0.300		=	$1.519~\mathrm{m}^{3}$
V	=		1.800	×	3.010	×	0.300		=	$1.625~\mathrm{m}^{3}$
V	=		1.500	×	3.010	×	0.300	\times 2	=	$2.709 \mathrm{m}^{3}$
V	=		3. 370	×	2.510	×	0.300	\times 2	=	5. 075 m ³
		(3.010	+	2.010) ÷	2 =	2. 510		
V	=		1. 135	×	0.837	×	0.300	÷ 2	=	0. 142 m 3
V	=		1.180	×	0.837	×	0.300	÷ 2	=	0.148 m ³
V	=		1.401	×	3.845	×	0.300		=	1.616 m ³
V	=		3.878	×	0.600	×	0.300		=	0.698 m 3
		(0.300	+	0.900) ÷	2 =	0.600		
V	=		0.889	×	0. 635	×	0.300	÷ 2	=	$0.085 \mathrm{m}^{ 3}$
V	=		0.889	×	0.635	×	0.300	÷ 2	=	$0.085\mathrm{m}^{3}$
V	=		2.010	×	1. 269	×	0.300		=	$0.765 \mathrm{m}^{ 3}$
V	=		2.010	×	1. 361	×	0.300		=	0.821 m ³
V	=		0.531	×	0. 556	×	0.300	÷ 2	=	0.044 m³
V	=		0.413	×	0. 546	×	0.300	÷ 2	=	0.034 m ³

(2) С の ガ ラ 処 分 工

 $\Sigma \; V \; = \;$

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

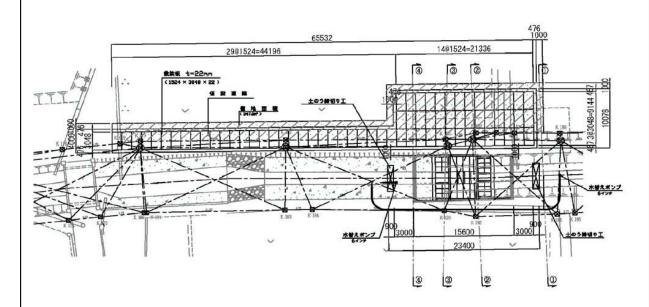
15. 366 $\,\mathrm{m}^{\,\mathrm{3}}$

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. $220\,\mathrm{m}^{\,3}$ 護 岸 工 ② 単位数量参照 $V = 2.500 \times 1.908$ $4.770\,$ m 3 $\Sigma V =$ 12.990 m³ (2) Coガラ処分工 V = 12.990= 12. 990 m³ 6) 護 岸 取 壊 し エ 合 計 (1) 構造物取壊し工 V = 15.366 + 12.99028. 356 $\,\mathrm{m}^{\,3}$ (2) Coガラ処分工 V = 28.356= 28. 356 m³

2. 仮 設 工

1) 仮設道路用地

仮設道路図 ※1:200



(1) 仮設道路用地面積

$$A = (44.196 - 1.476) \times 5.000 = 213.600 \text{ m}^2$$
 $A = (21.336 + 1.476 + 1.476) \times 10.078 = 244.774 \text{ m}^2$
 $\Sigma A =$ 道路用地面積 458.374 m²

(2) 仮設道路面積

$\Sigma A =$			道路用地面積	329, 805 m²
A =	21.336 ×	9. 144	=	195. 096 m²
A =	44. 196 ×	3.048	=	134. 709 m ²

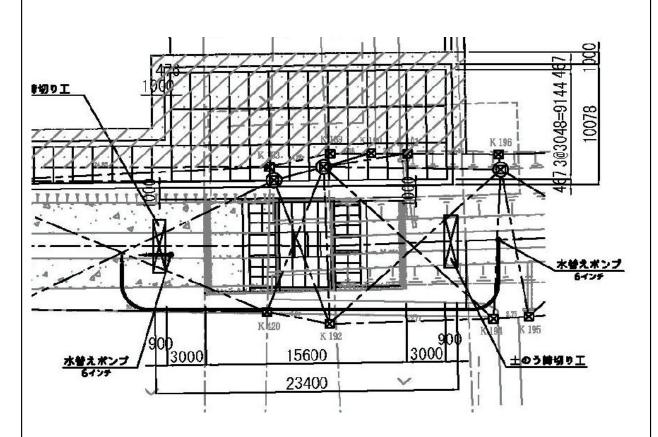
敷 鉄 板 T=22mm 敷鉄板1524×3048×22

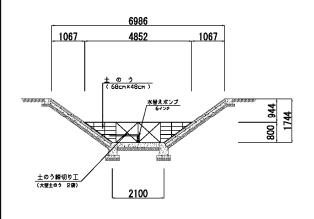
敷鉄板枚数= 329.805 ÷ (1.524 × 3.048) = 71.0 枚 敷鉄板枚重量= 71.0 × 0.802 = 56.942 t

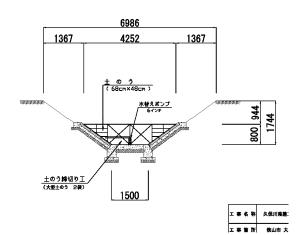
(3) 借 地 面 積

 $A = 347.000 = 347.000 m^2$

2) 仮 設 水 替 え 工







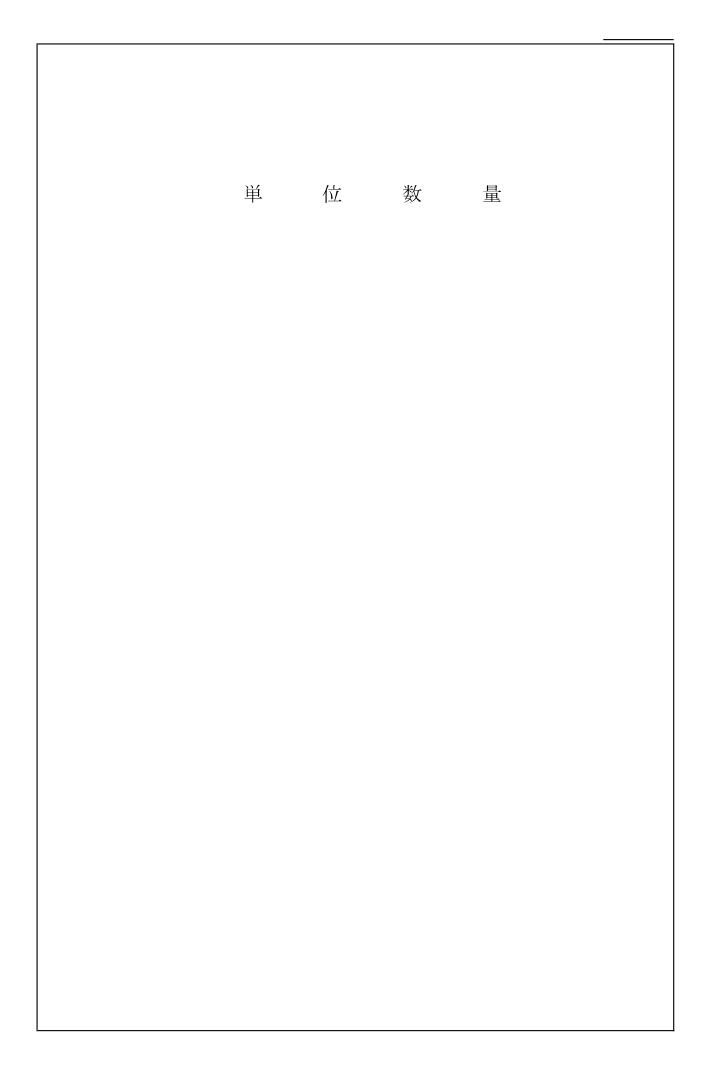
(1) 土 の う 工

 上 流 部
 幅= 1.0 m
 1箇所

 下 流 部
 幅= 1.0 m
 1箇所

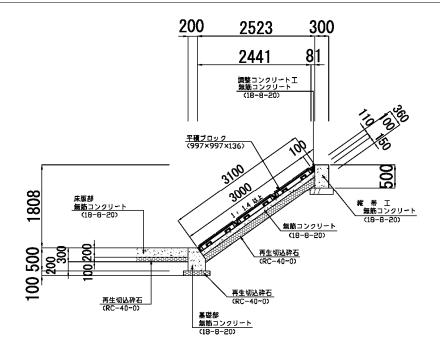
(2) 水替え用排水パイプ

上 流 部 6インチポンプ 1台



平積みブロック工

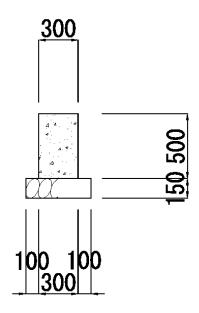
積みブロック用



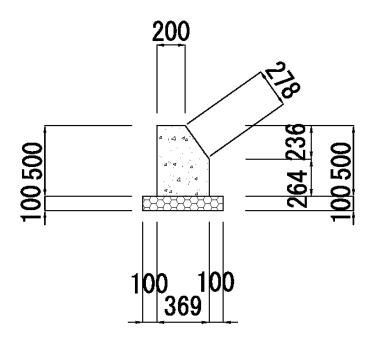
10 ㎡当り

										10	m = '	′ I
名称	規格		=	计		算	式			単位	数	量
ブロック設置	L=1.0 m ²	1.000	× 1.000	× 1	0.0			=	10	m²	10	. 0
コンクリート	σck=18N/mm ²	10.000	× 0.100					=	1.00	m ³	1.	00
砕 石	RC-40		× 0.150					=	1.50	m ³		50
	RC-40	10.000						=	10.00	m²	10.	00

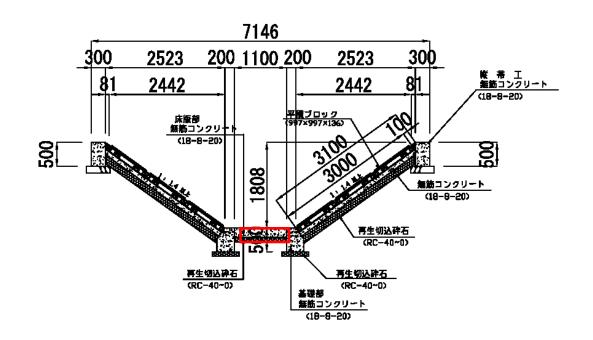
縦 帯 工



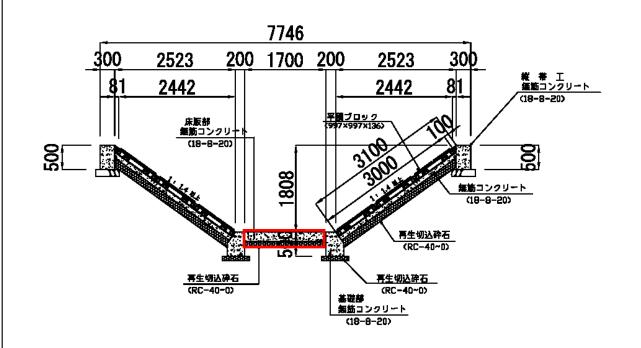
名 称	規格		計		算	式			単位	数	量
コンクリート	σck=18N/mm ²	0.300	× 0.500 ×	10.0			=	1.50	m ³	1.	50
Tr. 14.									2		
型件工		(0.500 -	+ 0.500)×	10. 0			=	10.0	m²	10	. 0
 砕 石	RC-40	0.500	× 0.150 ×	10.0			=	0. 75	m^3	0.	 75
	RC-40		× 10.000				=	5. 00	m²	5.	



名 称	規格			<u> </u>	ŀ		算		ī	t			単位	数	量
コンクリートエ	σ c=18/Nmm 2	0.369	×	0. 264	×	10.0					=	0. 97			
		(0.369	+	0. 200) ×	0.5	×	0. 236	×	10.0	=	0. 67			
	計 											1.64	m ³	1.	64
型枠工		(0.500	+	0. 264	+	0. 278) ×	10.0			=	10. 4	m²	10). 4
砕 石	RC-40	0. 569	×	0.100	×	10.0					=	0. 57	m^3	0.	57
	RC-40	0. 569	×	10.0							=	5. 69	m²	5.	69

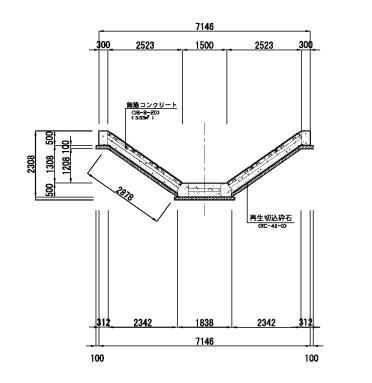


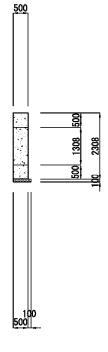
名称	規格	計		算	式			単位	数	量
コンクリートエ	σ c=18/Nmm 2	1.100×0.200	× 10.0			=	2. 20	m^3	2. 2	20
砕 石	RC-40	1.100×0.100	× 10.0			=	1. 10	m^3	1. 1	.0
	RC-40	1.100×10.0				=	11.00	m²	11.0	00



名	称	規	格			青	+		算	式				単位	数	量
コンク!	ノートエ	σ c=1	$18/\mathrm{Nmm}^{2}$	1. 700	×	0. 200	×	10.0			=	3. 4	10	m^3	3.	40
砕	石	RC	C-40	1. 700	×	0.100	×	10.0			=	1. 7	70	m ³	1.	70
		RC	C-40	1. 700	×	10.0					=	17. 0	00	m²	17.	00

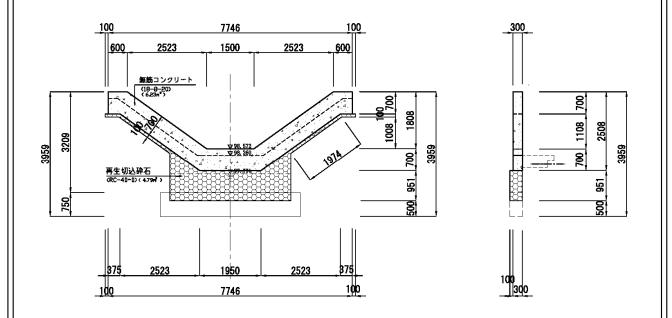
小口止め①





名 称	規格	į	計	算		式			単位	数	量
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	3.550×0.500)				=	1. 78	m^3	1.	78
型枠工		3.550×2.0					=	7. 10			
		0.500×0.500) × 2.0				=	0.50			
	計						=	7. 60	m²	7.	60
砕 石	RC-40	0. 100 × 2. 878	3 × 0.600	×	2.0		=	0.35			
		0.100×0.412	2 × 0.600	×	2.0		=	0.05			
		0.100 × 2.038	3 × 0.600				=	0. 12			
	計						=	0. 52	m^3	0.	52
砕 石	RC-40	2.878×0.600	× 2.0				=	3. 45			
		0.412 × 0.600	× 2.0				=	0.49			
		2.038×0.600)				=	1. 22			
	計						=	5. 16	m²	5.	16

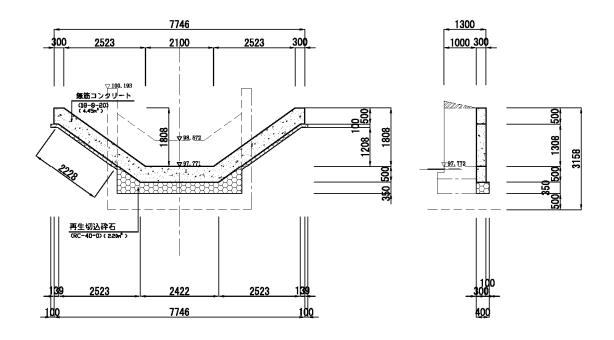
小口止め②



1 箇所当り

								1		コン
名称	規格		計	算	式			単位	数	量
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	6. 230	× 0.300			=	1.87	m^3	1.	87
型枠工		6. 230	× 2.0			=	12. 46			
		0. 700	× 0.300 × 2	2. 0		=	0.42			
	計					=	12.88	m²	12.	88
砕石埋戻し工	RC-40	4. 790	× 0.400			=	1. 92	m^3	1.	92

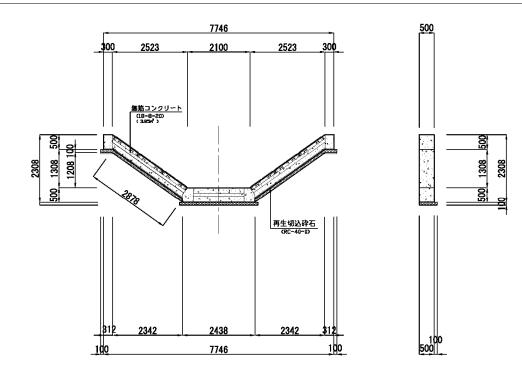
小口止め③



1 箇所当り

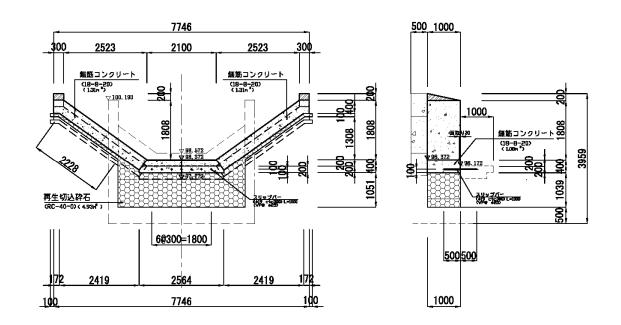
名 称	規格		計	算	式			単位	数	量
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	4. 450	× 0.300			=	1. 34	m ³	1.	34
型件工		4. 450	× 2.0			=	8. 90			
		0.500	× 0.300 ×	2. 0		=	0.30			
	計					=	9. 20	m²	9.	20
砕石埋戻し工	RC-40	2. 200	× 0.400			=	0.88	m ³	0.	88

小口止め④



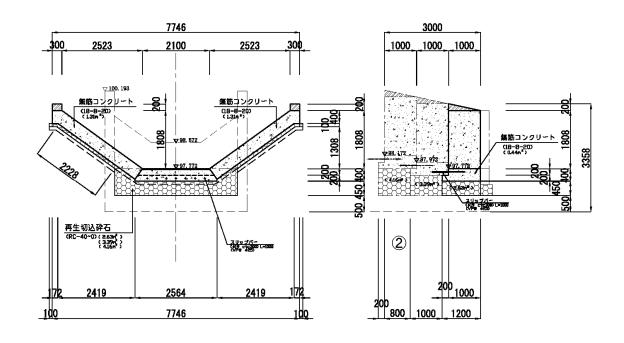
名 称	規格	≡ +	算	式			単位	数量
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	3.850×0.500			=	1. 93	m ³	1. 93
型枠工		3.850×2.0			=	7. 70		
		$0.500 \times 0.500 \times 2.0$			=	0.50		
	計				=	8. 20	m²	8. 20
砕 石	RC-40	$0.100 \times 2.878 \times 0.600$	× 2.0		=	0.35		
		$0.100 \times 0.412 \times 0.600$	× 2.0		=	0.05		
		$0.100 \times 2.438 \times 0.600$			=	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 × 0.600 × 2.0			=	0. 49		
		2. 438 × 0. 600			=	1. 46		
	計				=	5. 40	m²	5. 40

階段部①



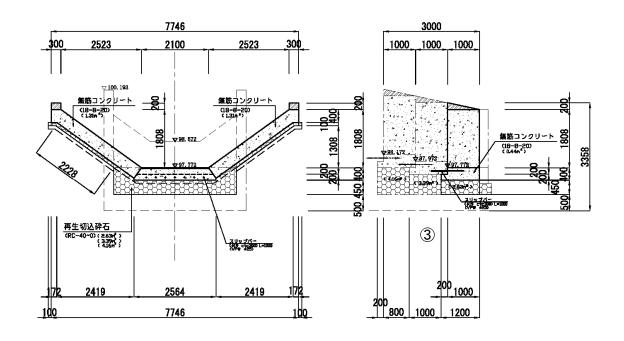
名 称	規格	計	算	式		単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm ²	0.400 × (2.100 + 2.564	1)× 0.5	=	0. 93		
		$1.310 \times 1.000 \times 2.0$		=	2.62		
	計			=	3. 55	m ³	3. 55
型枠工		0.400 × (2.100 + 2.56	1)× 0.5	× 2.0 =	1.87		
		$1.310 \times 2.0 \times 2.0$		Ξ	5. 24		
	計			=	7. 11	m²	7. 11
すり付けコンクリート	σ ck=18N/mm 2	$1.000 \times 0.200 \times 0.5$	× 1.0	× 2.0 =	0.20	m^3	0.20
すり付け型枠		$1.000 \times 0.200 \times 0.5$	× 2.0	=	0.20		
		$0.200 \times 0.300 \times 2.0$		=	0.12		
	計			=	0.32	m²	0.32
砕石埋戻し工	RC-40	4.930 × 1.000		=	4. 93	m^3	4. 93
スリップバー	L=1.0m	7. 0		=	7.0	本	7. 00
(鉄筋)	φ 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	0.500×7.0		=	3.50	m	3. 50

階段部②



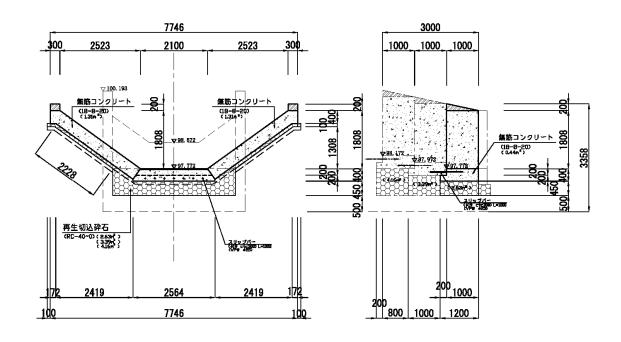
名 称		規格			計	•		算		Ī	弋			単位	数	量
コンクリート	,	σ ck=18N/mm 2	0.400	×(2	2. 100	+	2. 564) ×	0.5			=	0. 93			
			1.310	× 1.	. 000	×	2. 0					=	2. 62			
		計										=	3. 55	m ³	3.	. 55
型枠工			0.400	×(2	2. 100	+	2. 564) ×	0.5	×	2.0	=	1.87			
			1. 310	×	2.0	×	2. 0					=	5. 24			
		計										=	7. 11	m²	7.	. 11
すり付けコンクリ	J — F	σ ck=18N/mm 2	1.000	× 0.	. 200	×	0. 5	×	1.0	×	2.0	=	0.20	m ³	0.	. 20
すり付け型枠	华		1.000	× 0.	. 200	×	0. 5	×	2.0			=	0. 20			
			0. 200	× 0.	. 300	×	2. 0					=	0. 12			
		計										=	0.32	m²	0.	. 32
砕石埋戻しコ	Ľ	RC-40	4. 160	× 1.	. 000							=	4. 16	m ³	4.	. 16
スリップバー	-	L=1. Om	7. 0									=	7.0	本	7.	. 00
(鉄筋)		φ 13 L=1.0m	1.000	×	7.0	×	1.040					=	7. 28	kg	7.	. 28
(塩化ビニール	/管)	VP25 L=0.5m	0.500	× ′	7. 0							=	3. 50	m	3.	. 50
							-									

階段部③



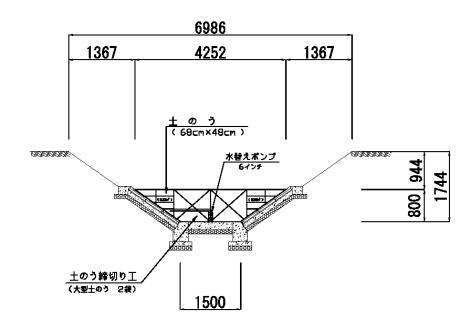
名 称	規格	計	算	Ī	t		単位	数量
コンクリート	σ ck=18N/mm ²	0.400 ×(2.100 + 2.564	.)×	0. 5	=	0. 93		
		$1.310 \times 1.000 \times 2.0$			=	2.62		
	計				=	3. 55	m ³	3. 55
型枠工		0.400 ×(2.100 + 2.564) ×	0.5 ×	2.0 =	1.87		
		$1.310 \times 2.0 \times 2.0$			=	5. 24		
	計				=	7. 11	m²	7. 11
すり付けコンクリート	σ ck=18N/mm ²	$1.000 \times 0.200 \times 0.5$	×	1.0 ×	2.0 =	0. 20	m ³	0. 20
すり付け型枠		$1.000 \times 0.200 \times 0.5$	×	2. 0	=	0. 20		
		$0.200 \times 0.300 \times 2.0$			=	0.12		
	計				=	0.32	m²	0. 32
砕石埋戻し工	RC-40	3. 390 × 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)	φ 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 × 7.0			=	3. 50	m	3. 50

階段部④



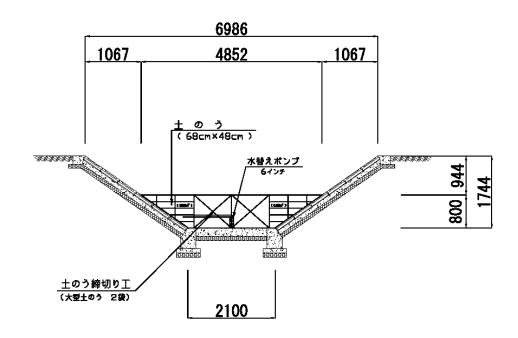
名 称	規格	計	算	式		単位	数量
コンクリート	σ ck=18N/mm 2	0.400 × (2.100 + 2.564)× 0.5		= 0.93		
		1.310 × 1.000 × 2.0			= 2.62		
	計				= 3.55	m ³	3. 55
型枠工		0.400 ×(2.100 + 2.564)× 0.5	× 2.0	= 1.87		
		$1.310 \times 2.0 \times 2.0$			= 5.24		
	計				= 7.11	m²	7. 11
すり付けコンクリート	σ ck=18N/mm 2	$1.000 \times 0.200 \times 0.5$	× 1.0	× 2.0	= 0.20	m^3	0.20
すり付け型枠		$1.000 \times 0.200 \times 0.5$	× 2.0		= 0.20		
		$0.200 \times 0.300 \times 2.0$			= 0.12		
	計				= 0.32	m²	0.32
砕石埋戻し工	RC-40	2.630×1.000			= 2.63	m^3	2. 63

土のう工上流側



名 称	規	格			計	算	式			単位	数	量
大型土のう			2.0	袋						袋	2	2. 0
普通土のう			0. 330	+ 0.	. 330			=	0.66	m²	0.	66

土 の う 工 下流側

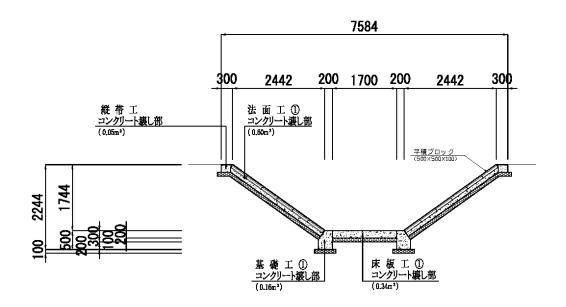


									四//1-	-
名 称	規格		計	算	式			単位	数	量
大型土のう		2.0	袋					袋	2	2. 0
普通土のう		0. 560	+ 0.560			=	1. 12	m²	1.	12

護 岸 部 撤 去 工

形 状

護岸構造物取壊し工①

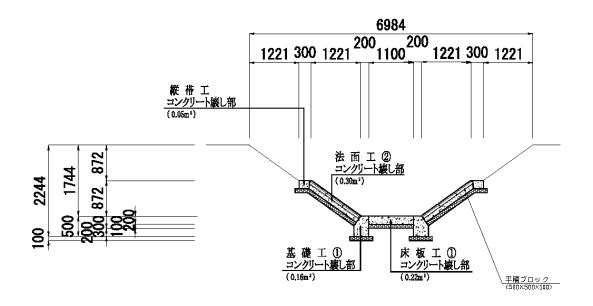


名 称	規格		計		算	式			単位	数	量
コンクリート	σ ck=18N/mm 2										
縦 帯 工		0.050 ×	10.0 ×	2.0			=	1.00			
法面工①		2.442 ×	1.720 ×	0.300	× 10.0	\times 2	=	25. 20			
基礎工		0.164 ×	10.0 ×	2.0			=	3. 28			
床 板 部		1.700 ×	0.2 ×	10.0			=	3. 40			
	計						=	32. 88	m³	32.	88

護岸部撤去工

形 状

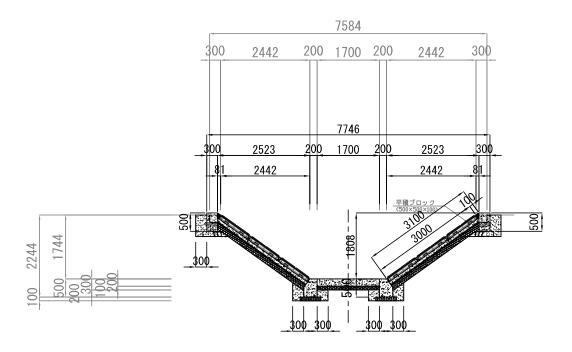
護岸構造物取壊し工②

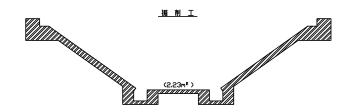


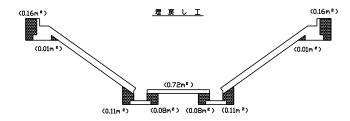
名 称	規格		計	算	Į	t		単位	数	量
コンクリート	σ ck=18N/mm 2									
縦 帯 工		0.050 ×	10.0 ×	2. 0		=	1.00			
法面工②		1.221 ×	1.720 ×	0.300 ×	10.0 ×	2 =	12.60			
基礎工		0.164 ×	10.0 ×	2.0		=	3. 28			
床 板 部		1.100 ×	0.2 ×	10.0		=	2. 20			
	計					=	19. 08	m ³	19. ()8

標準土工図 (1:100) 編尺1:50

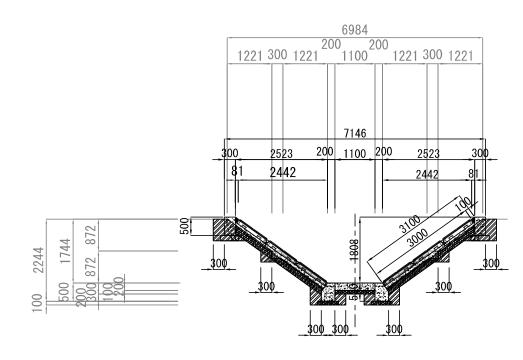
下流部断面 図

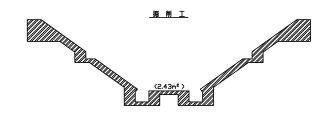


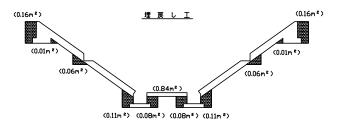




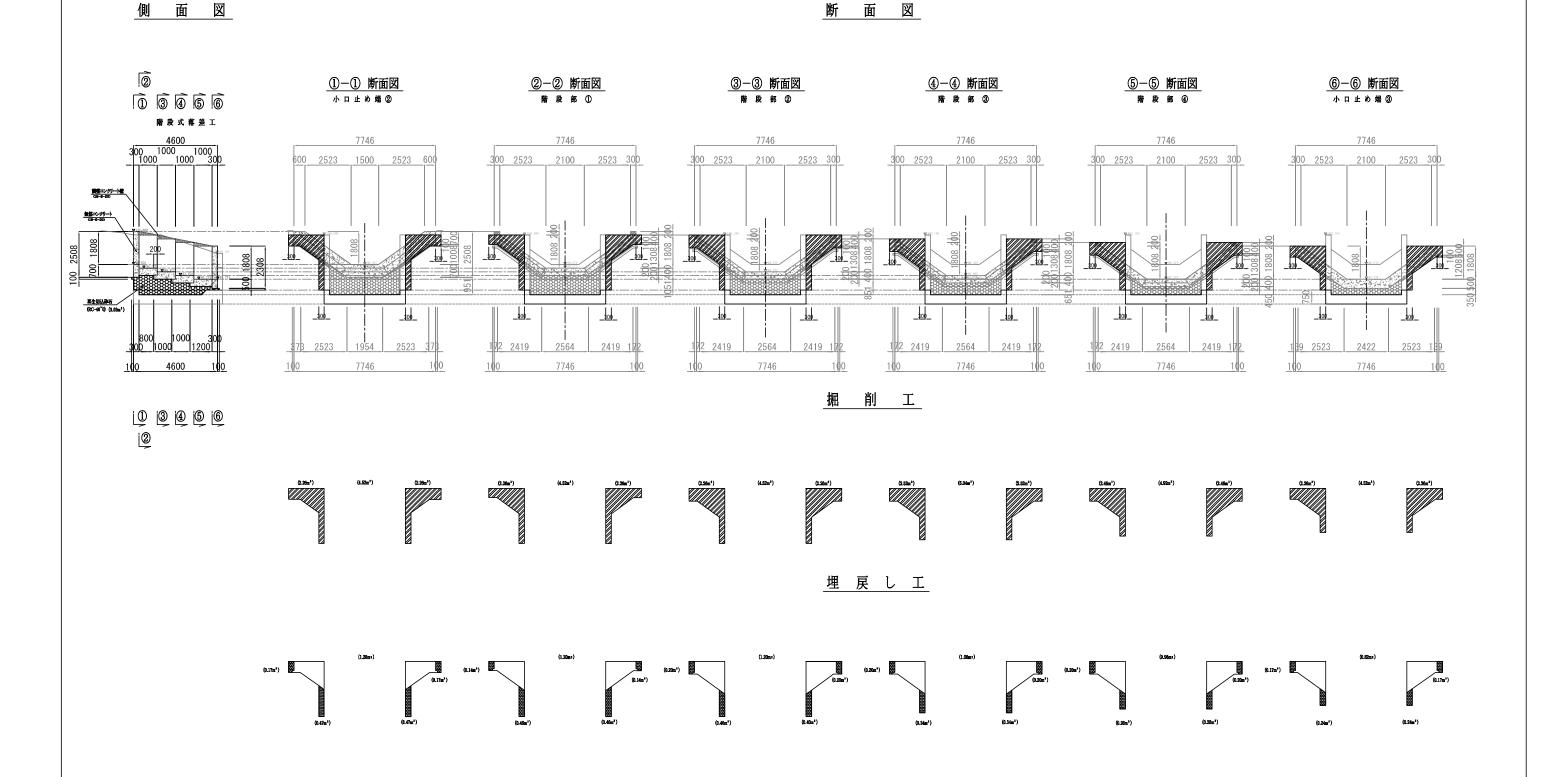
上流部断面図



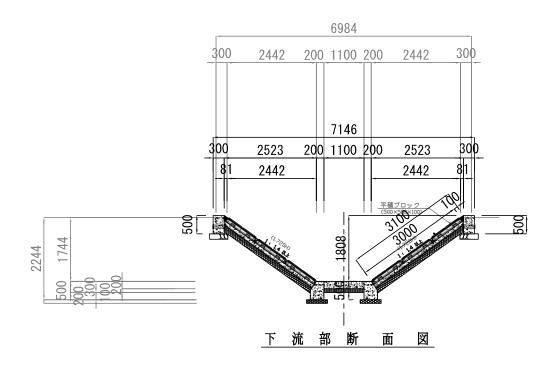




階段部土工図※₹1:100



上流部①断面図



上流部断面図

