

## 1. 数量総括表

工事数量総括表

工 事 名	水路改修工事（R5-1）（余フ）			事 業 区 分		一般河川改修事業				
				工 事 区 分		河川工事				
工事区分(1)	工 種(2)	種 別(3)	細 別(4)	規 格(5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要
築堤・護岸										
矢板護岸工										
作業土工										
床掘				小規模・土砂	m3	157.4	150.0			
埋戻し				小規模・土砂	m3	55.5	50.0			
路体（築堤）盛土				2.5m以上4.0m未満	m3	13.7	10.0			
基面整正					m2	251.2	250.0			
土砂等運搬				標準・土砂・DIDなし・9.5km以下	m3	98.0	90.0			
笠コンクリート工										
笠コンクリート					m	90.4	90.0			数量計算書参照
笠コンクリート嵩上工					式	1.0	1.0			〃
前面化粧コンクリート					m	90.4	90.0			〃
転落防止柵				ビーム式・コンクリート建込用・支柱間隔2m	m	76.0	76.0			
底版コンクリート工										
底版コンクリート工（幅5.5m区間）					m	19.0	19.0			数量計算書参照
底版コンクリート工（幅5.2m区間）					m	23.5	23.0			〃
くわ止工										
くわ止工					m	20.0	20.0			数量計算書参照
遮水壁工										
遮水壁				下流側カットオフ	箇所	1.0	1.0			数量計算書参照
間詰コンクリート工										
間詰コンクリート					m3	1.4	1.4			数量計算書参照

## 工事数量総括表

[illegible]

工事数量総括表

工 事 名	水路改修工事（R5-1）（余フ）			事 業 区 分		一般河川改修事業				
				工 事 区 分		河川工事				
工事区分(1)	工 種(2)	種 別(3)	細 別(4)	規 格(5)	単位	実施数量	計上数量	変更数量	計上数量	摘 要
			運搬処理工							
			殻運搬	無筋Co殻・DIDなし・10.9km以下	m3	52.7	52.0			
				As殻・DIDなし・6.5km以下	m3	2.69	2.6			53.8m2×0.05m
			濁水運搬処分	トラック2t積・DIDなし・7.7km	台	1.00	1.00			
			殻処分	無筋Co殻・As殻・建設汚泥	式	1.0	1.0			
			鋼矢板処分	スクラップ（ヘビー・H2）	式	1.0	1.0			1.69+13.10t
			仮設工							
			工事用道路工							
				工事用道路盛土	式	1.0	1.0			数量計算書参照
				敷砂利	式	1.0	1.0			〃
			仮設橋排水路工							
				高密度ポリエチレン管	φ1000	m	45	45		数量計算書参照
				土のう	1t大型土のう製作・設置・撤去	式	1.0	1.0		〃
			仮設切り回し水路工							
				コルゲートパイプ	据付撤去・フランジ型・φ1650mm	式	1.0	1.0		数量計算書参照
				土のう	1t大型土のう製作・設置・撤去	式	1.0	1.0		〃
			交通管理工							
				交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人・日				
運搬費										
	運搬費									
		運搬費								
			仮設材運搬費	運搬・積込・取卸	式	1.0	1.0			鋼矢板
共通仮設費計積上										
			家屋調査業務費	事前調査・事後調査	式	1.0	1.0			

河 川 土 工

[illegible][illegible]

# 立 積 計 算 書

土工 (1/3)

測 点	距 離	掘削			摘 要	埋戻し			摘 要
		断 面 積	平均断面面積	立 積		断 面 積	平均断面面積	立 積	
NO. 15' +14.300	0.000	3.2			ハック杓山積 0.28m <sup>3</sup>	0.9			ハック杓山積 0.28m <sup>3</sup>
NO. 16'	5.700	3.2	3.2	18.2	〃	0.9	0.9	5.1	〃
NO. 16' +9.097	9.097		3.2	29.1	〃		0.9	8.2	〃
IP. 9'	4.212	3.9	3.9	16.4	〃	0.9	0.9	3.8	〃
NO. 16' +17.65	4.341		3.9	16.9	〃		0.9	3.9	〃
NO. 17'	2.350	4.0	4.0	9.4	〃	1.8	1.8	4.2	〃
NO. 17' +16.85	16.850	4.0	4.0	67.4	〃	1.8	1.8	30.3	〃
合計	42.550			157.4				55.5	

# 立 積 計 算 書

土工 (2/3)

測 点	距 離	盛土			摘 要	コンクリート取壊し			摘 要
		断 面 積	平均断面積	立 積		断 面 積	平均断面積	立 積	
NO. 15' +14.300	0.000	0.3			ハック杓山積 0.28m <sup>3</sup>	1.4			ハック杓山積 0.28m <sup>3</sup>
NO. 16'	5.700	0.3	0.3	1.7	〃	1.4	1.4	8.0	〃
NO. 16' +9.097	9.097		0.3	2.7	〃		1.4	12.7	〃
IP. 9'	4.212	0.2	0.2	0.8	〃	0.6	0.6	2.5	〃
NO. 16' +17.65	4.341		0.2	0.9	〃		0.6	2.6	〃
NO. 17'	2.350	0.4	0.4	0.9	〃	1.4	1.4	3.3	〃
NO. 17' +16.85	16.850	0.4	0.4	6.7	〃	1.4	1.4	23.6	〃
合計	42.550			13.7				52.7	



# 平 積 計 算 書

土工 (3/3)

測 点	距 離	基面整正			摘 要				摘 要
		長 さ	平 均 長 さ	平 積		長 さ	平 均 長 さ	平 積	
NO. 15' +14.300	0.000	6.0							
NO. 16'	5.700	6.0	6.00	34.2					
NO. 16' +9.097	9.097		6.00	54.6					
IP. 9'	4.212	6.2	6.20	26.1					
NO. 16' +17.65	4.341		6.20	26.9					
NO. 17'	2.350	5.7	5.70	13.4					
NO. 17' +16.85	16.850	5.7	5.70	96.0					
合計	42.550			251.2					

工 岸 護 板 矢

護岸工数量総括表（その1）

項 目	種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
鋼矢板工					
鋼矢板購入			t	70.2	異形矢板含む
鋼矢板圧入	Ⅱw型, L=8.0m	Nmax=10	枚	142	
	圧入長合計		m	1109.0	
鋼矢板切断長	Ⅱw型		箇所	17.0	
鋼矢板処分			t	1.69	
笠コンクリート工					
笠コンクリート設置	（標準部）		m	78.3	前面化粧コンクリート含む
	（河床部）		m	5.2	
	（法面部）		m	5.3	前面化粧コンクリート含む
	（鉛直部）		m	1.6	
		合計	m	90.4	
底板コンクリート工					
底板コンクリート設置	底板幅 5.50m		m	19.0	
	底板幅 5.20m		m	23.5	
		総延長	m	42.5	
遮水壁工	下流端カットオフ		箇所	1	



## 鋼矢板工

### 1. 鋼矢板購入

#### (1) 横断橋（県道22号）付近 No.15'+14.300 【上流右岸】

①：Ⅱw型、L=8.0m

$$t = 8.0 \text{ m} \times 70 \text{ 枚} \times 61.8 \text{ kg/m} = 34,608 \text{ kg} \\ = 34.6 \text{ t}$$

小計 34.6 t

#### (2) 横断橋（県道22号）付近 No.15'+14.300 【上流左岸】（支川合流点より下流）

①：Ⅱw型、L=8.0m

$$t = 8.0 \text{ m} \times 25 \text{ 枚} \times 61.8 \text{ kg/m} = 12,360 \text{ kg} \\ = 12.4 \text{ t}$$

小計 12.4 t

#### (3) 横断橋（県道22号）付近 No.15'+14.300 【上流左岸】（支川合流点より上流）

①：Ⅱw型、L=8.0m

$$t = 8.0 \text{ m} \times 32 \text{ 枚} \times 61.8 \text{ kg/m} = 15,821 \text{ kg} \\ = 15.8 \text{ t}$$

小計 15.8 t

#### (2) 合流工部

①：Ⅱw型、L=8.0m

$$t = 8.0 \text{ m} \times 15 \text{ 枚} \times 61.8 \text{ kg/m} = 7,416 \text{ kg} \\ = 7.4 \text{ t}$$

小計 7.4 t

鋼矢板全重量 70.2 t

## 2. 鋼矢板圧入長

(1) 横断橋 (県道22号) 【上流右岸】 II w型

$$L = 8.0 \text{ m} \times 70 \text{ 枚} \quad N_{\max}=10 : \text{砂質シルト} = 560.0 \text{ m}$$

(2) 横断橋 (県道22号) 【上流左岸】 (支川合流点より下流) II w型

$$L = 8.0 \text{ m} \times 25 \text{ 枚} \quad N_{\max}=10 : \text{砂質シルト} = 200.0 \text{ m}$$

(3) 横断橋 (県道22号) 【上流左岸】 (支川合流点より上流) II w型

$$L = 8.0 \text{ m} \times 32 \text{ 枚} \quad N_{\max}=10 : \text{砂質シルト} = 256.0 \text{ m}$$

(4) 合流工部 (平均長)

$$L = 6.2 \text{ m} \times 15 \text{ 枚} \quad N_{\max}=10 : \text{砂質シルト} = 93.0 \text{ m}$$

$$\underline{\text{圧入長合計}} \quad 1,109.0 \text{ m}$$

## 3、鋼矢板切断部

(1) 合流工部 II w型 = 17.0 箇所

$$\underline{\text{切断部合計}} \quad 17.0 \text{ 箇所}$$

## 4、鋼矢板処分

(1) 下流端部 II w型

$$t = 2.528 \text{ m}^2 (\text{CAD計測}) \times 103 \text{ kg/m}^2 = 260 \text{ kg}$$
$$= 0.26 \text{ t}$$

(2) 合流工部 II w型

$$t = 13.920 \text{ m}^2 (\text{CAD計測}) \times 103 \text{ kg/m}^2 = 1,434 \text{ kg}$$
$$= 1.43 \text{ t}$$

$$\underline{\text{処分重量合計}} \quad 1.69 \text{ t}$$

## 笠コンクリート工

1. 笠コンクリート設置 (標準部)	
(1) 横断橋 (県道22号) 【上流右岸】 IIw型	42.74
(2) 横断橋 (県道22号) 【上流左岸】 (支川合流点より下流) IIw型	15.14
(3) 横断橋 (県道22号) 【上流左岸】 (支川合流点より上流) IIw型	19.20
(4) 合流工部 IIw型	1.24
	<u>標準部笠コンクリート設置延長 78.3 m</u>
2. 笠コンクリート設置 (河床部)	
	<u>河床部笠コンクリート設置延長 5.2 m</u>
3. 笠コンクリート設置 (法面部)	
	<u>法面部笠コンクリート設置延長 5.3 m</u>
4. 笠コンクリート設置 (鉛直部)	
	<u>鉛直部笠コンクリート設置延長 1.6 m</u>

## 底板コンクリート工

1. 底板コンクリート・前面化粧コンクリート設置	
(1) 幅 5.50m区間 (下流端～IP.9')	19.00
(2) 幅 5.20m区間 (IP.9'～No.17'+16.85)	23.54
	<u>底板コンクリート施工延長 42.5 m</u>

## 転落防止柵工

H=1.10m, コンクリート埋込型	<u>防止柵設置延長 76.0 m</u>
--------------------	-----------------------

## くわ止工

設置範囲 No.16'+15.6～No17'+15.6の左岸	L=20.00m	
		<u>くわ止工設置延長 20.0 m</u>

## コンクリート舗装工

コンクリート工 (t=10cm, $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ )	別途平積計算書より	<u>施工面積 49.5 m<sup>2</sup></u>
溶接金網 (D6)	別途平積計算書より	<u>施工面積 46.1 m<sup>2</sup></u>

## 伸縮目地

コンクリート舗装施工延長	$L=42.55-(4.212+4.341)=33.997\text{m}$
平均施工幅	$B=49.5\text{m}^2/L=49.5/33.997=1.46\text{m}$
伸縮目地本数	$N=33.997\text{m}/20.0\text{m}=1.70 \rightarrow 2\text{箇所}$
伸縮目地	<u><math>A=0.10 \times 1.46 \times 2\text{箇所}=0.29\text{ m}^2</math></u>

アスファルト舗装工

再生密粒度アスコン (t=50mm)	別途平積計算書より	<u>施工面積</u>	<u>53.8 m<sup>2</sup></u>
路盤工 (クラッシャーラン, RC-40, t=50mm)	別途平積計算書より	<u>施工面積</u>	<u>53.8 m<sup>2</sup></u>

笠コンクリート嵩上工

笠コンクリート (σ ck=18N/mm <sup>2</sup> )	7.60 (平積計算書参照) × 0.50 (厚) =	<u>3.80 m<sup>3</sup></u>
同上型枠	7.60 (平積計算書参照) × 2面 =	<u>15.2 m<sup>2</sup></u>



10m当り

護岸工 笠コンクリート工		(標準部) : 護岸工構造図 参照	片岸、Ⅱw型	
名 称	規格・寸法	計 算 式		数 量
笠コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	$0.5 \times 0.5 \times 10$		$= 2.500 \text{ m}^3$
前面化粧コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	$2.05 \times 0.24 / 1.2 \times 10$		$= 4.100 \text{ m}^3$
笠コンクリート型枠		$(0.5 + 0.5) \times 10$		$= 10.000 \text{ m}^2$
前面化粧コンクリート型枠		$2.05 \times 10$		$= 20.500 \text{ m}^2$
鉄筋工	SD345 D10	$(0.4 + 0.4 + 0.4 + 0.05 + 0.05)$		
		$) \times 0.560 \text{ kg/m} \times 10 / @ 0.3$		$= 24 \text{ kg}$
	SD345 D13	$0.995 \text{ kg/m} \times 6 \times 10$		$= 60 \text{ kg}$
溶接金網	異形鉄筋金網 SD295 D6 100*100	$2.05 \times 10$		$= 20.500 \text{ m}^2$
基礎碎石	RC-40	$0.1 \times 0.42 / 1.2 \times 10$		$= 0.350 \text{ m}^3$
伸縮目地	ゴム発泡体10mm (硬度40)	$0.5 \times 0.5$		$= 0.250 \text{ m}^2$

10m当り

護岸工 笠コンクリート工		(河床部) : 合流工詳細図 参照	片岸、Ⅱw型
名 称	規格・寸法	計 算 式	数 量
笠コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	$0.5 \times 0.5 \times 10$	$= 2.500 \text{ m}^3$
前面化粧コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	該当なし	
笠コンクリート型枠		$(0.5 + 0.5) \times 10$	$= 10.000 \text{ m}^2$
前面化粧コンクリート型枠		該当なし	
鉄筋工	SD345 D10	$(0.4 + 0.4 + 0.4 + 0.05 + 0.05) \times 0.560 \text{ kg/m} \times 10 / @ 0.3$	$= 24 \text{ kg}$
	SD345 D13	$0.995 \text{ kg/m} \times 6 \times 10$	$= 60 \text{ kg}$
溶接金網	異形鉄筋金網 SD295 D6 100*100	該当なし	
基礎碎石	RC-40	$0.1 \times 0.42 / 1.2 \times 10 \times 2 \text{ 面}$	$= 0.700 \text{ m}^3$
伸縮目地	ゴム発泡体10mm (硬度40)	$0.5 \times 0.5$	$= 0.250 \text{ m}^2$

10m当り

護岸工 笠コンクリート工		(法面部) : 合流工詳細図 参照	片岸、Ⅱw型
名 称	規格・寸法	計 算 式	数 量
笠コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	$0.5 \times 0.5 \times 10$	$= 2.500 \text{ m}^3$
前面化粧コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	$0.854 \times 0.24 / 1.2 \times 10$	$= 1.710 \text{ m}^3$
		平均高	
笠コンクリート型枠		$(0.5 + 0.5 + 0.5) \times 10$	$= 15.000 \text{ m}^2$
前面化粧コンクリート型枠		$0.854 \times 10$	$= 8.540 \text{ m}^2$
		平均高	
鉄筋工	SD345 D10	$(0.4 + 0.4 + 0.4 + 0.05 + 0.05$	
		$) \times 0.560 \text{ kg/m} \times 10 / @ 0.3$	$= 24 \text{ kg}$
	SD345 D13	$0.995 \text{ kg/m} \times 6 \times 10$	$= 60 \text{ kg}$
溶接金網	異形鉄筋金網 SD295 D6 100*100	$0.854 \times 10$	$= 8.540 \text{ m}^2$
		平均高	
伸縮目地	ゴム発泡体10mm (硬度40)	$0.5 \times 0.5$	$= 0.250 \text{ m}^2$

10m当り

護岸工 笠コンクリート工		(鉛直部) : 合流工詳細図 参照	片岸、Ⅱw型
名 称	規格・寸法	計 算 式	数 量
笠コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	$0.5 \times 0.5 \times 10$	$= 2.500 \text{ m}^3$
前面化粧コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	該当なし	
笠コンクリート型枠		$(0.5 \times 4) \times 10$	$= 20.000 \text{ m}^2$
前面化粧コンクリート型枠		該当なし	
鉄筋工	SD345 D10	$(0.4 + 0.4 + 0.4 + 0.05 + 0.05)$	
		$) \times 0.560 \text{ kg/m} \times 10 / @ 0.3$	$= 24 \text{ kg}$
	SD345 D13	$0.995 \text{ kg/m} \times 6 \times 10$	$= 60 \text{ kg}$
溶接金網	異形鉄筋金網 SD295 D6 100*100	該当なし	
基礎碎石	RC-40	該当なし	
伸縮目地	ゴム発泡体10mm (硬度40)	該当なし	

10m 当り

護岸工 底版コンクリート工 (B=5.50m)			
名 称	規格・寸法	計 算 式	数 量
コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	$5.50 \times 0.35 \times 10.00 =$	$19.250 \text{ m}^3$
基礎碎石	RC-40	$6.00 \times 0.15 \times 10.00 =$	$9.000 \text{ m}^2$
鉄筋金網	SD295 D13-250×250	$0.995 \text{ kg/m} \times (220 + 400) =$	$616.900 \text{ kg}$
水抜き穴 (VP-200)	φ 200mm	$0.35 \times 2 \times 8.3 =$	$5.810 \text{ m}$
吸出し防止材	600mm×600mm	$2 \times 9 \times 0.60 \times 0.60 =$	$6.48 \text{ m}^2$
碎石充填	M-40	$0.10 \times 0.10 \times 3.14 \times 0.35 \times 18 =$	$0.198 \text{ m}^3$
伸縮目地	ゴム発泡体10mm	$5.50 \times 0.35 + 0.35 \times 10.00 \times 2 =$	$8.925 \text{ m}^2$
止水板	200mm×6mm	$=$	$5.500 \text{ m}$

10m 当り

護岸工 底版コンクリート工 (B=5.20m)			
名 称	規格・寸法	計 算 式	数 量
コンクリート	18-8-25(BB) ポンプ車打設	$5.20 \times 0.35 \times 10.00 =$	$18.200 \text{ m}^3$
基礎碎石	RC-40	$5.70 \times 0.15 \times 10.00 =$	$8.550 \text{ m}^3$
鉄筋金網	SD295 D13-250×250	$0.995 \text{ kg/m} \times (208 + 400) =$	$604.960 \text{ kg}$
水抜き穴 (VP-200)	φ 200mm	$0.35 \times 2 \times 8.3 =$	$5.810 \text{ m}$
吸出し防止材	600mm×600mm	$2 \times 9 \times 0.60 \times 0.60 =$	$6.48 \text{ m}^2$
碎石充填	M-40	$0.10 \times 0.10 \times 3.14 \times 0.35 \times 18 =$	$0.198 \text{ m}^3$
伸縮目地	ゴム発泡体10mm	$5.20 \times 0.35 + 0.35 \times 10.00 \times 2 =$	$8.820 \text{ m}^2$
止水板	200mm×6mm	$=$	$5.200 \text{ m}$

1箇所 当り

[illegible]

10m 当り

[illegible]

# 平 積 計 算 書

護岸工 (1/3)

測 点	距 離	アスファルト舗装			摘 要				摘 要
		長 さ	平 均 長 さ	平 積					
NO. 15' +14.300	0.000	0.9							
NO. 16'	5.700	0.9	0.9	5.1					
NO. 16' +9.097	9.097		0.9	8.2					
IP. 9'	4.212	1.6	1.6	6.7					
NO. 16' +17.650	4.341		1.6	6.9					
NO. 17'	2.350	1.4	1.4	3.3					
NO. 17' +16.850	16.850	1.4	1.4	23.6					
合計	42.550			53.8					



# 平 積 計 算 書

護岸工 (2/3)

測 点	距 離	コンクリート舗装			摘 要	溶接金網			摘 要
		長 さ	平 均 長 さ	平 積		長 さ	平 均 長 さ	平 積	
NO. 15' +14.300	0.000	1.4				1.3			
NO. 16'	5.700	1.4	1.4	8.0		1.3	1.3	7.4	
NO. 16' +9.097	9.097		1.4	12.7			1.3	11.8	
IP. 9'	4.212	0.0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	
NO. 16' +17.650	4.341		0.0	0.0			0.0	0.0	
NO. 17'	2.350	1.5	1.5	3.5		1.4	1.4	3.3	
NO. 17' +16.850	16.850	1.5	1.5	25.3		1.4	1.4	23.6	
合計	42.550			49.5				46.1	

# 平 積 計 算 書

護岸工 (3/3)

測 点	距 離	笠コンクリート嵩上			摘 要				摘 要
		嵩上高	平 均 高	平 積					
NO. 15' +14.300	0.000	0.27							
NO. 16'	5.700	0.27	0.27	1.5					
NO. 16' +9.097	9.097		0.27	2.5					
IP. 9'	4.212	0.17	0.17	0.7					
NO. 16' +17.650	4.341		0.17	0.7					
NO. 17'	2.350	0.11	0.11	0.3					
NO. 17' +16.850	16.850	0.11	0.11	1.9					
合計	42.550			7.6					

仮 設 工

[illegible]

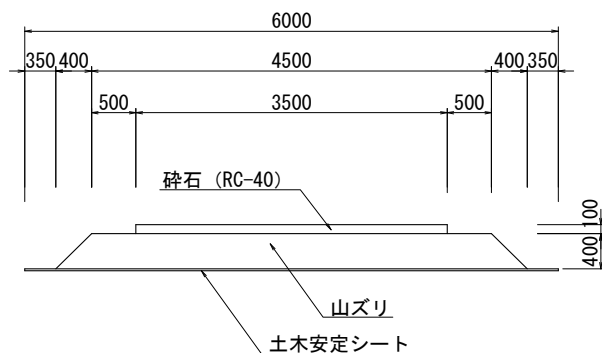
[illegible]

# 單位數量計算書

## 算式根拠となる構造図

種別及び細別 : 仮設道路 (幅員 B=6.0m)

仮設道路標準断面図

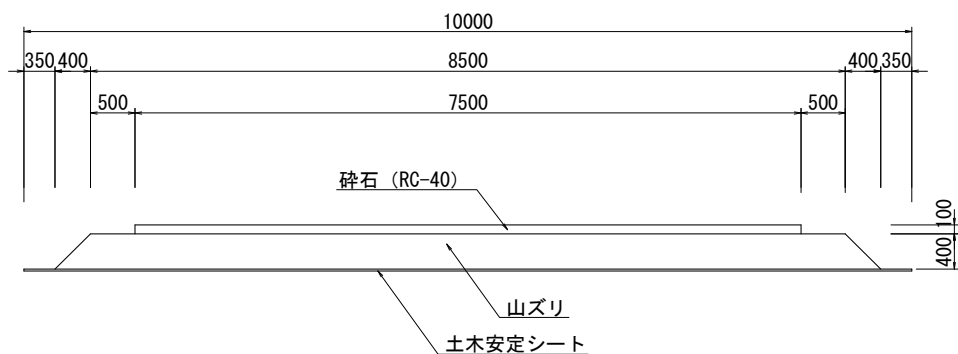
[illegible]

# 單位數量計算書

## 算式根拠となる構造図

種別及び細別 : 仮設道路 (幅員 B=10.0m)

仮設道路標準断面図

[illegible]

単位数量計算書

種 別 及 び 細 別                   :                   河川横断 仮設道路				
仮設平面図 断面図(A-A')参照				
一式 当たり				
名 称	規 格 ・ 形 状	算 式	単 位	数 量
盛土	山ズリ	$\{4.5 \times 1.1 + 6.05 \times 1.0 + 6.05 \times 0.4\} \times 12.0$	m <sup>3</sup>	161.04
舗装材	クラッシャーラン (RC-40), t=10cm	5.5 × 0.10 × 12.0	m <sup>3</sup>	6.60
基面整正		6.1 × 12.0	m <sup>2</sup>	73.20
高密度ポリエチレン 排水管	φ 1000, t=110	L=15m × 3本	m	45.0
大型土嚢	設置・撤去		袋	18.0



# 單位數量計算書

種別及び細別 : 仮設切廻し水路

仮設切廻し水路要領図参照。

1回(14m) 当たり

名 称	規 格 ・ 形 状	算 式	単 位	数 量
コルゲート管	φ 1650, 1型, t=2.7	L=14m	m	14.0
大型土嚢	設置・撤去		袋	10.0
管路架台	H-350×350×12×19	L=14m	m	14.0
基礎碎石	クラッシャーラン RC-40	$(1.65 \times 1.65 / 2 - 1.65 \times 1.65 / 8 \times 3.14) \times 14.0$	m <sup>3</sup>	4.1
遮水シート	3.6×5.4m	14m / 5.4m = 2.59	枚	3.0
H鋼材	350×350×12×19		本	1.0

撤 去 工

[illegible][illegible]

撤 去 工 数 量 計 算 書																																															
名 称・規 格	計 算 式	数量	単位																																												
コンクリート取壊し																																															
コンクリートガラ撤去・処分	(土工集計表より計上)	52.7	m3																																												
	合計	52.7	m3																																												
アスファルト舗装工																																															
アスファルト舗装切断	設計全長(右岸)	42.6	m																																												
アスファルト舗装撤去・処分	再舗装数量と同値を計上。	53.8	m <sup>2</sup>																																												
合流工部(既設護岸)																																															
コンクリートガラ撤去・処分		1.5	m <sup>3</sup>																																												
軽量矢板撤去工																																															
軽量鋼矢板撤去延長	42.55 + 15.0 + 19.0	76.6	m																																												
	合計	76.6	m																																												
軽量矢板引抜き	76.6 / 0.333	230	枚																																												
(引抜き長L=3.0m)																																															
	合計	230	枚																																												
軽量矢板軽量矢板処分	230 × 4.0 × 14.2 kg/m	13,064	kg																																												
(333×50×4で計上)																																															
	合計	13,064	kg																																												
		13.1	t																																												
<<軽量鋼矢板生産寸法及び質量>> <table border="1"> <thead> <tr> <th>寸 法</th><th>単位</th><th>日鉄建材</th><th>JFE建材</th></tr> </thead> <tbody> <tr> <td>幅 高 厚(mm)</td><td>(kg/m)</td><td></td><td></td></tr> <tr> <td>500 × 160 × 5</td><td>33.6</td><td>5 型</td><td>5 N</td></tr> <tr> <td>500 161 6</td><td>40.4</td><td>5 型</td><td>5 N</td></tr> <tr> <td>500 162 7</td><td>47.1</td><td>5 型</td><td>5 N</td></tr> <tr> <td>333 87 6</td><td>23.3</td><td>3 D 型</td><td>3 U 型</td></tr> <tr> <td>333 85 5</td><td>19.3</td><td>3 D 型</td><td>3 U 型</td></tr> <tr> <td>333 75 6</td><td>25.9</td><td>3 B 型</td><td>3 型</td></tr> <tr> <td>333 74 5</td><td>21.6</td><td>3 B 型</td><td>3 型</td></tr> <tr> <td>333 51 5</td><td>17.9</td><td>3 A 型</td><td>2 U 型</td></tr> <tr> <td>333 50 4</td><td>14.2</td><td>3 A 型</td><td>2 U 型</td></tr> </tbody> </table>				寸 法	単位	日鉄建材	JFE建材	幅 高 厚(mm)	(kg/m)			500 × 160 × 5	33.6	5 型	5 N	500 161 6	40.4	5 型	5 N	500 162 7	47.1	5 型	5 N	333 87 6	23.3	3 D 型	3 U 型	333 85 5	19.3	3 D 型	3 U 型	333 75 6	25.9	3 B 型	3 型	333 74 5	21.6	3 B 型	3 型	333 51 5	17.9	3 A 型	2 U 型	333 50 4	14.2	3 A 型	2 U 型
寸 法	単位	日鉄建材	JFE建材																																												
幅 高 厚(mm)	(kg/m)																																														
500 × 160 × 5	33.6	5 型	5 N																																												
500 161 6	40.4	5 型	5 N																																												
500 162 7	47.1	5 型	5 N																																												
333 87 6	23.3	3 D 型	3 U 型																																												
333 85 5	19.3	3 D 型	3 U 型																																												
333 75 6	25.9	3 B 型	3 型																																												
333 74 5	21.6	3 B 型	3 型																																												
333 51 5	17.9	3 A 型	2 U 型																																												
333 50 4	14.2	3 A 型	2 U 型																																												

# 撤去工数量計算書

その(2)

名称・規格	計算式	数量	単位
<p><b>かんがい排水事業玉諸地区計画一般平面図</b></p>			