

数 量 総 括 表

工事数量総括表

[illegible]

工事数量総括表

[illegible]

工事数量総括表

[illegible]

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. 80m ³	0. 9			ハック杓山積 0. 80m ³
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 (NO. 16+13. 309)	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	〃
合計	25. 700			90. 0				25. 2	

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. 80m ³	1. 4			ハック杓山積 0. 80m ³
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 (NO. 16+13. 309)	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	〃
合計	25. 700			7. 0				29. 1	

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 (NO. 16+13. 309)	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					
合計	25. 700			155. 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	43.1	
鋼矢板圧入	Ⅱw型, L=8.0m	N値 max=10	枚	87	
	圧入長合計		m	669.0	
鋼矢板切断延長	Ⅱw型		m	9.0	
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	43.7	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	
		総延長	m	55.8	
底板コンクリート工					
底板コンクリート設置	底板幅 W=5.50m		m	19.0	
	底板幅 W=5.20m		m	6.7	
		総延長	m	25.7	
遮水壁工	下流端カットオフ		箇所	1	
間詰コンクリート工			m ³	1.45	合流工詳細図より 0.76+0.69
転落防止柵工					
転落防止柵設置			m	40.0	

鋼矢板工

1. 鋼矢板購入

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

U型鋼矢板Ⅱw型、L=8.0m

$$t = 8.0 \text{ m} \times 43 \text{ 枚} \times 61.8 \text{ kg/m} = 21,259 \text{ kg}$$
$$= 21.3 \text{ t}$$

小計 21.3 t

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

U型鋼矢板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) 仮設通路付近 E.P (No.17) 【上流左岸】（支川合流点より上流）

U型鋼矢板Ⅱw型、L=8.0m

$$t = 8.0 \text{ m} \times 4 \text{ 枚} \times 61.8 \text{ kg/m} = 1,978 \text{ kg}$$
$$= 2.0 \text{ t}$$

小計 2.0 t

(4) 合流工部

U型鋼矢板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

U型鋼矢板全重量 43.1 t

2. 鋼矢板圧入長

(1) 横断橋 (県道22号) 【上流右岸】	U型鋼矢板Ⅱw型		
$L = 8.0 \text{ m} \times 43 \text{ 枚}$	$N_{\max}=10 : \text{砂質シルト}$	$=$	344.0 m
(2) 横断橋 (県道22号) 【上流左岸】 (支川合流点より下流)	U型鋼矢板Ⅱw型		
$L = 8.0 \text{ m} \times 25 \text{ 枚}$	$N_{\max}=10 : \text{砂質シルト}$	$=$	200.0 m
(3) 仮設通路付近 E.P (No.17) 【上流左岸】	U型鋼矢板Ⅱw型		
$L = 8.0 \text{ m} \times 4 \text{ 枚}$	$N_{\max}=10 : \text{砂質シルト}$	$=$	32.0 m
(4) 合流工部 (平均長)	U型鋼矢板Ⅱw型		
$L = 6.2 \text{ m} \times 15 \text{ 枚}$	$N_{\max}=10 : \text{砂質シルト}$	$=$	93.0 m
圧入長合計			<u>669.0 m</u>

3. 鋼矢板切断部

(1) 合流工部	U型鋼矢板Ⅱw型	$15.0 \text{ 箇所} \times 0.60 \text{ m}$	$= 9.0 \text{ m}$
			(鋼矢板1枚の幅)
切断部延長			<u>9.0 m</u>

4. 鋼矢板切断処分

(1) 下流端部	U型鋼矢板Ⅱw型		
$t = 2.528 \text{ m}^2 \text{ (CAD計測)} \times 103 \text{ kg/m}^2$		$=$	260 kg
		$=$	0.26 t
(2) 合流工部	U型鋼矢板Ⅱw型		
$t = 13.920 \text{ m}^2 \text{ (CAD計測)} \times 103 \text{ kg/m}^2$		$=$	$1,434 \text{ kg}$
		$=$	1.43 t
処分重量合計			<u>1.69 t</u>

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】	U型鋼矢板Ⅱw型	25.87
(2) 横断橋 (県道22号) 【上流左岸】 (支川合流点より下流)	U型鋼矢板Ⅱw型	14.84
(3) 仮設通路付近 【上流左岸】	U型鋼矢板Ⅱw型	1.75
(4) 合流工部	U型鋼矢板Ⅱw型	1.27
	<u>標準部笠コンクリート設置延長</u>	<u>43.7 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</u>	<u>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</u>	<u>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</u>	<u>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 【B. P (No.15+14.30)～IP. 9 (No.16+13.30)】		19.00
(2) 幅 5.20m区間 【IP. 9 (No.16+13.30)～E. P (No. 17)】		6.70
	<u>底板コンクリート施工延長</u>	<u>25.7 m</u>

転落防止柵工

H=1.10m, コンクリート埋込型	<u>転落防止柵設置延長</u>	<u>40.0 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</u>	<u>24.2 m²</u>
溶接金網 (D6)	別途平積計算書より	<u>施工面積</u>	<u>22.5 m²</u>
伸縮目地		<u>A=0.10×1.46×1箇所=</u>	<u>0.15 m²</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>30.2 m²</u>
路盤工 (クラッシャーラン, RC-40, t=50mm)		<u>施工面積</u>	<u>30.2 m²</u>

笠コンクリート嵩上工

笠コンクリート ($\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$)	5.70 (平積計算書参照) × 0.50 (厚) =	<u>2.85 m³</u>
同上型枠	5.70 (平積計算書参照) × 2面 =	<u>11.4 m²</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		2.05×10		$= 20.500 \text{ m}^2$
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	2.05×10		$= 20.500 \text{ m}^2$
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)	0.5×0.5		$= 0.250 \text{ m}^2$

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)	0.5×0.5	$= 0.250 \text{ m}^2$

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		0.854×10	$= 8.540 \text{ m}^2$
		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	0.854×10	$= 8.540 \text{ m}^2$
		平均高	
伸縮目地	ゴム発泡体10mm (硬度40)	0.5×0.5	$= 0.250 \text{ m}^2$

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 m^3
基礎碎石	RC-40	$6.00 \times 0.15 \times 10.00 =$	9.000 m^2
鉄筋金網	SD295 D13-250×250	$0.995 \text{ kg/m} \times (220 + 400) =$	616.900 kg
水抜き穴 (VP-200)	φ 200mm	$0.35 \times 2 \times 8.3 =$	5.810 m
吸出し防止材	600mm×600mm	$2 \times 9 \times 0.60 \times 0.60 =$	6.48 m^2
碎石充填	M-40	$0.10 \times 0.10 \times 3.14 \times 0.35 \times 18 =$	0.198 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 m^2
止水板	200mm×6mm	$=$	5.500 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 m^3
基礎碎石	RC-40	$5.70 \times 0.15 \times 10.00 =$	8.550 m^3
鉄筋金網	SD295 D13-250×250	$0.995 \text{ kg/m} \times (208 + 400) =$	604.960 kg
水抜き穴 (VP-200)	φ 200mm	$0.35 \times 2 \times 8.3 =$	5.810 m
吸出し防止材	600mm×600mm	$2 \times 9 \times 0.60 \times 0.60 =$	6.48 m^2
碎石充填	M-40	$0.10 \times 0.10 \times 3.14 \times 0.35 \times 18 =$	0.198 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 m^2
止水板	200mm×6mm	$=$	5.200 m

1箇所 当り

[illegible]

平 積 計 算 書

護岸工 (1/2)

測 点	距 離	アスファルト舗装			摘 要	コンクリート舗装			摘 要
		長 さ	平 均 長 さ	平 積		長 さ	平 均 長 さ	平 積	
NO. 15+14. 300	0. 000	0. 9				1. 4			
NO. 16	5. 700	0. 9	0. 9	5. 1		1. 4	1. 4	8. 0	
NO. 16+9. 097	9. 097		0. 9	8. 2			1. 4	12. 7	
IP. 9	4. 212	1. 6	1. 6	6. 7		0. 0	0. 0	0. 0	
NO. 16+17. 650	4. 341		1. 6	6. 9			0. 0	0. 0	
NO. 17	2. 350	1. 4	1. 4	3. 3		1. 5	1. 5	3. 5	
合計	25. 700			30. 2				24. 2	

平 積 計 算 書

護岸工 (2/2)

測 点	距 離	溶接金網			摘 要	笠コンクリート嵩上			摘 要
		長 さ	平 均 長 さ	平 積		嵩上高	平 均 高	平 積	
NO. 15+14. 300	0. 000	1. 3				0. 27			
NO. 16	5. 700	1. 3	1. 3	7. 4		0. 27	0. 27	1. 5	
NO. 16+9. 097	9. 097		1. 3	11. 8			0. 27	2. 5	
IP. 9	4. 212	0. 0	0. 0	0. 0		0. 17	0. 17	0. 7	
NO. 16+17. 650	4. 341		0. 0	0. 0			0. 17	0. 7	
NO. 17	2. 350	1. 4	1. 4	3. 3		0. 11	0. 11	0. 3	
合計	25. 700			22. 5				5. 7	

仮 設 工

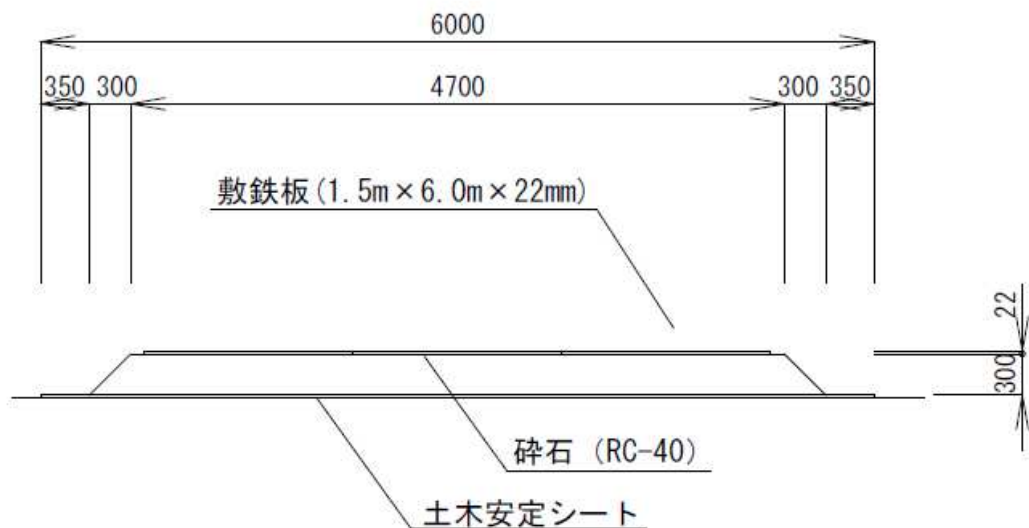
仮設数量総括表

項 目	種 別	細 別	単 位	数 量	摘 要
仮設道路工	道路幅(B=6.0m)	仮設進入路	m	56.5	
	道路幅(B=7.3m)	仮設進入路	m	59.0	
	道路幅(B=10.0m)	重機旋回ヤード	m	15.0	
仮設締切工					
施工ヤード	コルゲートパイプ	φ 1650 t=2.7	m	43	
	〃	組立・解体手間	回	2	
	盛土	購入土	m3	277.24	
	敷鉄板	1.5×6.0(t=22mm)	枚	21	
	大型土のう	仕拵え・設置・撤去	袋	12	
	小型土のう	仕拵え・設置・撤去	袋	320	
	土木安定シート		m2	74.24	
	水中ポンプ	2インチ	台	2	
	〃	設置・撤去	回	2	
河川横断道路	コルゲートパイプ	φ 1650 t=2.7	m	18	
	〃	組立・解体手間	回	1	
	盛土	購入土	m3	130.18	
	敷鉄板	1.5×6.0(t=22mm)	枚	7	
	大型土のう	仕拵え・設置・撤去	袋	12	
	小型土のう	仕拵え・設置・撤去	袋	200	
	土木安定シート		m2	63.82	
支川横断道路	コルゲートパイプ	φ 800 t=1.6	m	9	
	〃	組立・解体手間	回	1	
	盛土	購入土	m3	12.28	
	敷鉄板	1.5×6.0(t=22mm)	枚	1	
	小型土のう	仕拵え・設置・撤去	袋	60	
	土木安定シート		m2	10.72	

單位數量計算書

算式根拠となる構造図

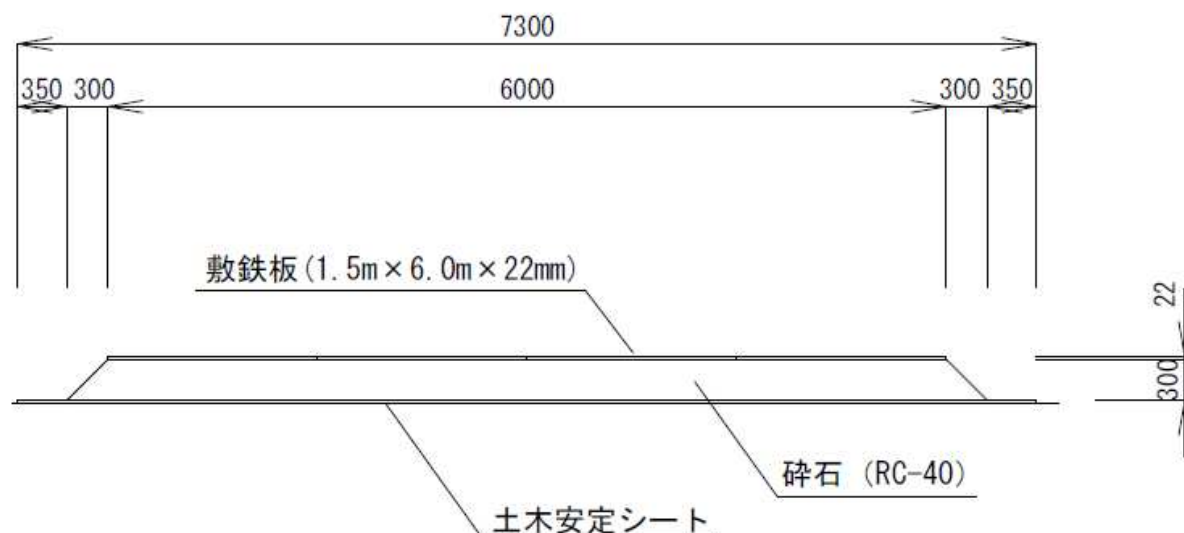
種別及び細別 : 仮設道路 (幅員 B=6.0m)

[illegible]

單位數量計算書

算式根拠となる構図図

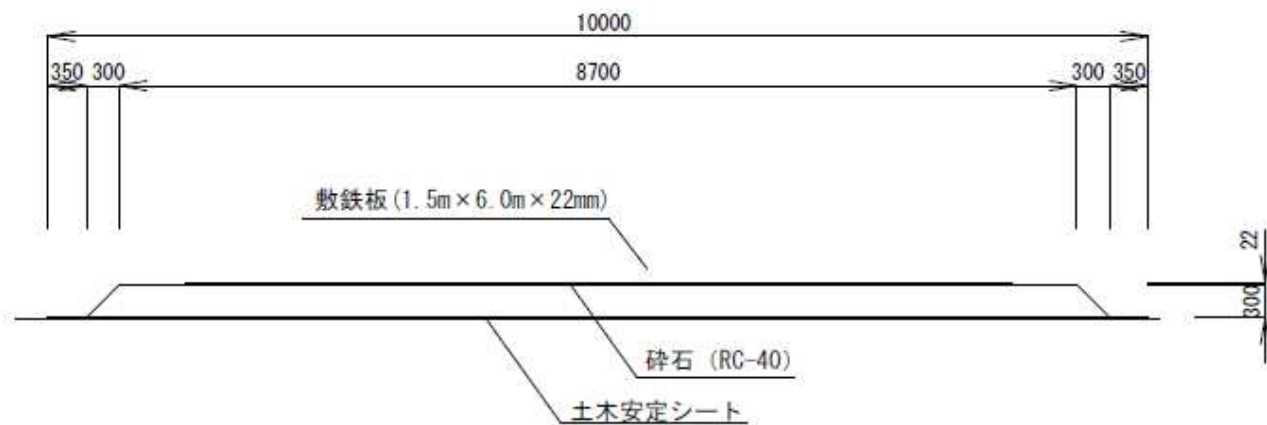
種別及び細別 : 仮設道路 (幅員 B=7.3m)

[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)



10m 当たり

[illegible]

種 別 及 び 細 別 : 仮締切工(施工ヤード) 一式当たり

名 称	規 格・形 状	算 式	単 位	数 量
コルゲートパイプ	φ1650 (t=2.7m)		m	43.0
盛土	購入土	$34.6 \times 10.67 (\text{平均値}) - (1.65^2/4 \times \pi) \times 43.0$	m ³	277.24
敷鉄板	1.5×6.0 (t=22mm)	$(6.0/1.5) \times (32/6)$	枚	21
大型土のう	設置・撤去	(1段目 2袋 + 2段目 4袋) × 2箇所	袋	12
小型土のう	設置・撤去	1段あたり20袋 × 3段 × 2箇所	袋	120
〃 (合流部)	設置・撤去	1段あたり20袋 × 10段 × 1箇所	袋	200
土木安定シート	布設・撤去	$(2.2 \times \sqrt{2+1.0+0.5}) \times 6.0 \times 2$ 箇所	m ²	55.34
〃 (合流部)	布設・撤去	$(2.2 \times \sqrt{2+1.0+0.5}) \times 4.1 \times 1$ 箇所	m ²	18.90
水中ポンプ	設置・撤去	2インチ × 2台	台	2

種 別 及 び 細 別 : 仮締切工(河川横断道路) 一式当たり

名 称	規 格・形 状	算 式	単 位	数 量
コルゲートパイプ	φ1650 (t=2.7m)		m	18.0
盛土	購入土	$11.6 \times 14.54 - (1.65^2/4 \times \pi) \times 18$	m ³	130.18
敷鉄板	1.5×6.0 (t=22mm)	$(6.0/1.5) \times (11.6/6)$	枚	7
大型土のう	設置・撤去	(1段目 2袋 + 2段目 4袋) × 2箇所	袋	12
小型土のう	設置・撤去	1段あたり20袋 × 5段 × 2箇所	袋	200
土木安定シート	布設・撤去	$(2.7 \times \sqrt{2+1.0+0.5}) \times 6.0 \times 2$ 箇所	m ²	63.82

種 別 及 び 細 別 : 仮締切工(水路横断道路) 一式当たり

名 称	規 格・形 状	算 式	単 位	数 量
コルゲートパイプ	φ800 (t=1.6m)		m	9.0
盛土	購入土	$6.0 \times 2.0 \times 1.4 - (0.80^2/4 \times \pi) \times 9$	m ³	12.28
敷鉄板	1.5×6.0 (t=22mm)		枚	1
小型土のう	設置・撤去	1段あたり3袋 × 10段 × 2箇所	袋	60
土木安定シート	布設・撤去	$(2 \times \sqrt{2+0.5+0.5}) \times 1.4 \times 2$ 箇所	m ²	10.72

撤 去 工

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	(立積計算書より計上)	29.1	m3																																												
合流工部(既設護岸)																																															
コンクリートガラ撤去・処分	0.76 + 0.69	1.45	m3																																												
	合計	30.6	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)	25.8	m																																												
アスファルト舗装撤去・処分	再舗装数量と同値	30.2	m ²																																												
軽量矢板撤去工																																															
軽量鋼矢板撤去延長	25.8 + 15.0 + 2.4	43.2	m																																												
	合計	43.2	m																																												
軽量矢板切断枚数	43.2 / 0.333	130	枚																																												
	合計	130	枚																																												
軽量矢板処分量	130 × 1.2 × 14.2 kg/m	2,215	kg																																												
(333 × 50 × 4で計上)	副断面部高 合計	2,215	kg																																												
		2.2	t																																												
《軽量鋼矢板生産寸法及び質量》 <table border="1"> <thead> <tr> <th>寸 法</th><th>材質</th><th>日鉄建材</th><th>J F E 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	材質	日鉄建材	J F E 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	材質	日鉄建材	J F E 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)

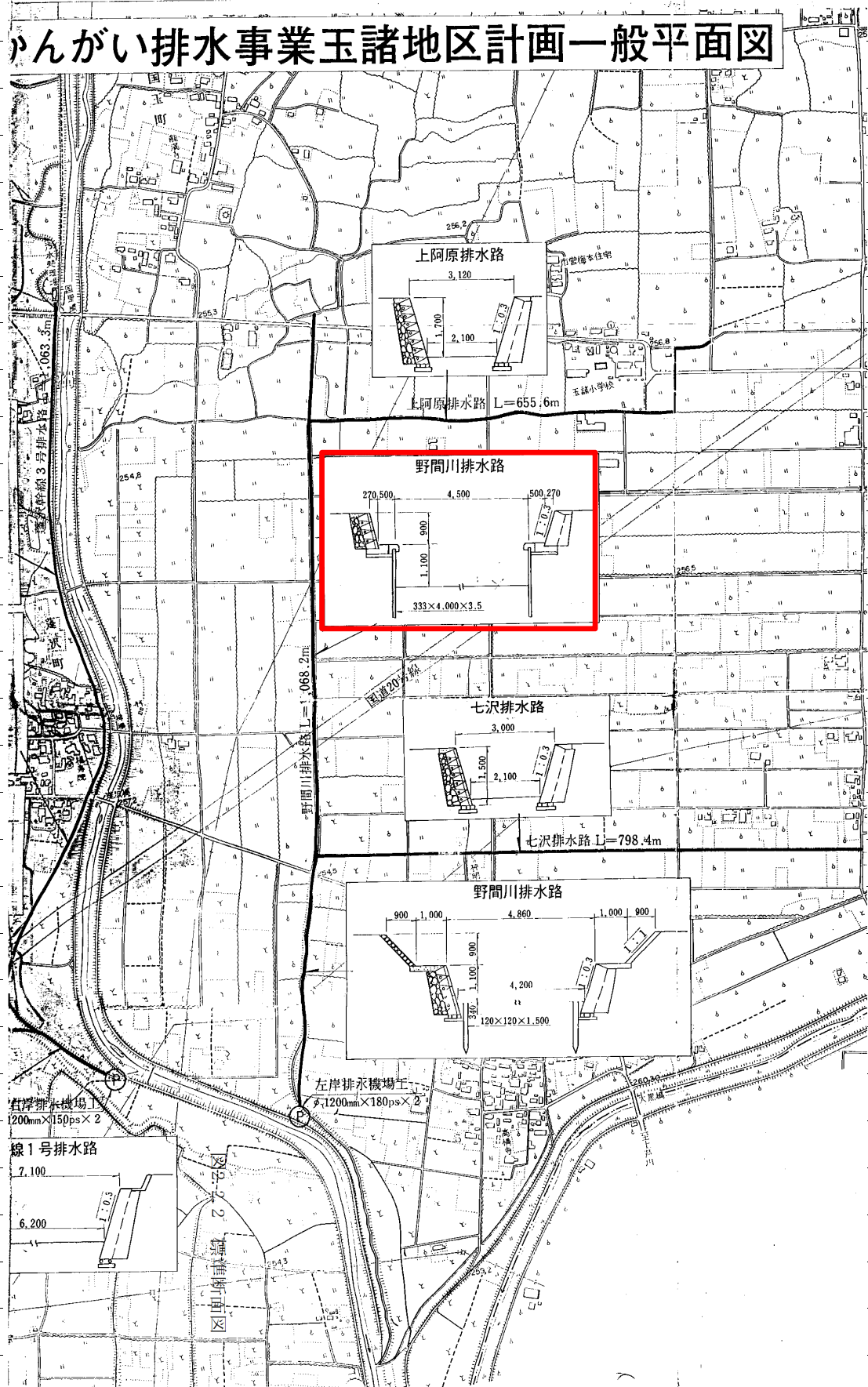
名称・規格

計算式

数量

単位

かんがい排水事業玉諸地区計画一般平面図



濁水処理計算

水路改修工事(R5-1)

補助 (AS舗装切断)

舗装厚入力	延長入力						合計
	L1	L2	L3	L4	L5	L6	
	本管						
t1 = <input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/> 0.0 m
t2 = <input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/> 0.0 m
t3 = <input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/> 0.0 m

t1 = 0.00	V1=	0.023	*	0.00	*	0.0	=	0.0000
t2 = 0.00	V2=	0.023	*	0.00	*	0.0	=	0.0000
t3 = 0.00	V3=	0.023	*	0.00	*	0.0	=	0.0000
収集濁水量	V						=	<input type="text"/> 0.00 m ³

運搬 (2t積みダンプトラック)	0.00	*	1.1 (比重)	/	2 (2t積み)	=	<input type="text"/> 0 台
---------------------	------	---	-------------	---	-------------	---	--------------------------

※単独分と同時運搬

単独 (AS舗装切断)

舗装厚入力(m)	延長入力(m)						合計
	L1	L2	L3	L4	L5	L6	
	舗装版						
t1 = <input type="text"/> 0.05	<input type="text"/> 25.8	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/> 25.8 m
t2 = <input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/> 0.0 m
t3 = <input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/>	<input type="text"/> 0.0 m

t1 = 0.05	V1=	0.023	*	0.05	*	25.8	=	0.0297
t2 = 0.00	V2=	0.023	*	0.00	*	0.0	=	0.0000
t3 = 0.00	V3=	0.023	*	0.00	*	0.0	=	0.0000
収集濁水量	V						=	<input type="text"/> 0.03 m ³

運搬 (2t積みダンプトラック)	0.03	*	1.1 (比重)	/	2 (2t積み)	=	<input type="text"/> 1 台
---------------------	------	---	-------------	---	-------------	---	--------------------------