

普通河川 大谷川

工事番号1553

普通河川 大谷川

三次市作木町森山中

(災害復旧延長 A箇所L=2.0m)

(災害復旧延長 B箇所L=2.5m)

数量計算書

1553 大谷川

設計数量総括内訳書

費 目	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	計上数量
本工事							
	土 工						
		掘 削	礫質土		m3	15.7	20
		床 掘	礫質土		m3	9.0	10
		基面整正			m2	2.8	3
		埋 戻			m3	6.3	10
		残 土	礫質土		m3	22.6	20
	法面整形工						
		法面整形	ブロック積部		m2	14.6	10
	擁壁工						
		コンクリートブロック積					
			ブロック積(中空型)	控 50cm 1:0.5	m2	12.8	13
			中詰材		m3	3.4	3
			裏込碎石	RC-40	m3	6.8	7
			吸出防止材		m2	12.8	13
			基礎工		m	3.3	3
			天端コンクリート		m	3.3	3
			調整コンクリート		m	3.3	3
	雑工						
		1号小口止工	H<3.0 m		箇所	1.0	1
		2号小口止工	H>3.0 m		箇所	1.0	1
		3号小口止工	H<3.0 m		箇所	1.0	1
		4号小口止工	H>3.0 m		箇所	1.0	1
		すり付け工	練石積		m2	8.8	9
		仮締切工	大型土のう積		袋	2.0	2
		沈砂池工	大型土のう積		袋	3.0	3
		掛樋工	Φ300		m	26.0	26
		締切排水工			箇所	1.0	1
		水替			日	4.6	5

土工配分表

土量変化率(礫質土)C= 1.0

土量変化率(礫質土)L= 1.2

掘削工(地山量)		
機械掘削	礫質土	15.7
合計	礫質土	15.7

流用土(地山量)= 6.3

残土(1)=15.7-6.3= 9.4

盛土工・作業土工			
項目	種別	地山量	盛土量
埋戻		6.3	
合計		6.3	

※地山量=(盛土量)／0.9

作業土工(地山量)		
機械床掘	礫質土	9.0
合計	礫質土	9.0

残土処理(地山量)			
掘削	9.4	=	9.4
作業土工	9.0	=	9.0
大型土のう 工事用道	4.2	=	4.2
合計			22.6

購入土 (ほぐし)	5.0
--------------	-----

=5.0+0.0

大型土のう				
細目	個数		地山量	ほぐし量
礫質土	5.0	仮締切 沈砂池	4.2	5.0
合計	5.0		4.2	5.0

※地山量:V=(ほぐし量)／1.2

※大型土のう:V= 1.0(m3/袋)

残土処理(地山量)	
礫質土	4.2

測点番号	区間距離 (m)	掘 削・C(SE)			床 堀・E(SE)			Fu(D)		
		断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)
Aヶ所										
SECT 0.0		3.5			2.0			1.4		
SECT 1.0	1.00	3.7	3.60	3.6	2.0	2.00	2.0	1.4	1.40	1.4
SECT 2.0	1.00	3.1	3.40	3.4	2.0	2.00	2.0	1.4	1.40	1.4
Bヶ所										
SECT 8.0		3.5			2.0			1.4		
SECT 9.0	1.00	3.7	3.60	3.6	2.0	2.00	2.0	1.4	1.40	1.4
SECT 10.5	1.50	3.1	3.40	5.1	2.0	2.00	3.0	1.4	1.40	2.1
合 計	4.50			15.7			9.0			6.3

法面整形工

数 量 計 算 書

測点番号	区間距離 (m)	法面整形工(ブロック積部)・L'								
		長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)	長さ (m)	平均長さ (m)	面積 (m2)			
Aヶ所										
SECT 0.0		2.8								
SECT 1.0	1.00	3.2	3.00	3.0						
SECT 2.0	1.00	3.5	3.35	3.4						
Bヶ所										
SECT 8.0		3.0								
SECT 9.0	1.00	3.3	3.15	3.2						
SECT 10.5	1.50	3.3	3.30	5.0						
合 計	4.5			14.6						

測点番号	区間距離 (m)	1号ブロック積面積・SL			裏込碎石・Gv			すり付け工		
		法長 (m)	平均法長 (m)	面 積 (m2)	断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	断 面 積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)
Aヶ所										
SECT 0.0		2.4			1.2					
SECT 1.0	1.00	2.8	2.60	2.6	1.5	1.35	1.4			
SECT 2.0	1.00	3.1	2.95	3.0	1.6	1.55	1.6			
Bヶ所										
SECT 8.0		2.6			1.4					
SECT 9.0	1.00	2.9	2.75	2.8	1.5	1.45	1.5			
SECT 10.5	1.50	2.9	2.90	4.4	1.5	1.50	2.3			
								0.0		
	1.40							3.1	1.55	2.2
SECT 0.0	0.50							3.1	3.10	1.6
SECT 2.0								3.7		
	0.50							3.7	3.70	1.9
	1.70							0.0	1.85	3.1
		吸出防止材		12.8						
		中詰材 12.8×0.265＝		3.4						
合 計	4.50			12.8			6.8			8.8

数量計算書

測点番号	区間距離 (m)	基面整正								
		長さ (m)	平均 (m)	面積 (m2)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体積 (m3)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体積 (m3)
Aヶ所										
SECT 0.0		0.8								
SECT 1.0	0.70	0.8	0.80	0.6						
SECT 2.0	0.70	0.8	0.80	0.6						
Bヶ所										
SECT 8.0		0.8								
SECT 9.0	0.70	0.8	0.80	0.6						
SECT 10.5	1.20	0.8	0.80	1.0						
合計				2.8						

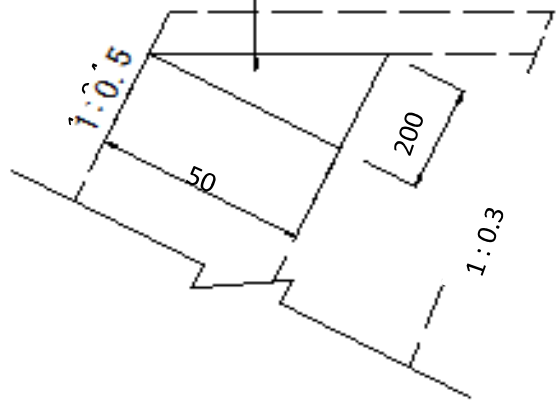
基礎工	
略	図

A箇所L= 1.4 m
 B箇所L= 1.9 m
 合計L= 3.3 m

[illegible]

調整コンクリート

略	図
---	---



A箇所L=	1.4	m
B箇所L=	1.9	m
合計L=	3.3	m

[illegible]

数量計算書

[illegible]

3号小口止工

略	図
---	---

300

2950

1092

3177

862

1:0.4

1:0.3

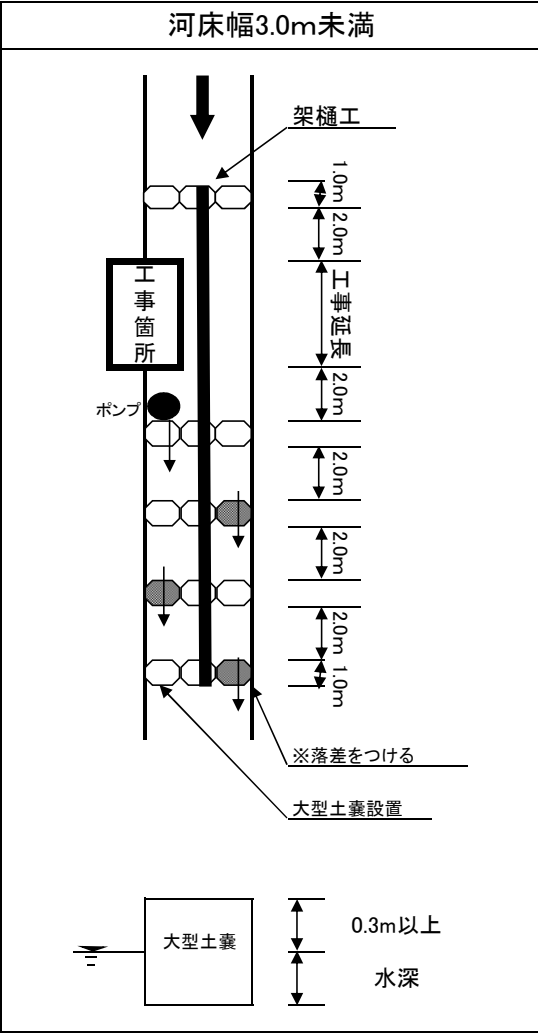
コンクリート
 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

[illegible]

数量計算書

[illegible]

上流平均水深:	0.1	m ※終点側水深
上流河床幅:	2.1	m ※終点側河床幅
下流平均水深:	0.1	m ※起点側水深
下流河床幅:	2.1	m ※起点側河床幅
工事延長:	11.0	m



● 仮締切工

・ 河床幅3.0m未満の場合

袋数: $N = (\text{上流河床幅} \times (\text{上流水深} + 0.3) + \text{下流河床幅} \times (\text{下流水深} + 0.3)) \div (1.08 \times 1.10)$
 $= (2.1 \times (0.1 + 0.3) + 2.1 \times (0.1 + 0.3)) \div (1.08 \times 1.10)$ ※河床幅を四捨五入し採用
 $= 1.41$
 ≈ 1.4 個

● 沈砂池

・ 河床幅3.0m未満の場合

袋数: $N = \text{河床幅} \times 3 \div (1.08 \times 1.10) \times (\text{下流水深} + 0.3)$
 $= 2.1 \times 3 \div (1.08 \times 1.10) \times (\text{下流水深} + 0.3)$ ※下流河床幅を四捨五入し採用
 $= 2.12$

延長: $L = 1 + 2 + \text{工事延長} + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1$
 $= 1 + 2 + 11.0 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1 + 2 + 1$
 $= 26$
 $= 26$ m

水替日数の算出根拠

工 種	水 替 対 象 施 工 数 量	
	(LWL + 30cm以下の部分とする)	
基礎工 コンクリート m3	$\frac{0.2}{(1.36 / 10.0)} \div 3.7 \text{ m3 / 日} = \frac{0.1}{0.2}$	
コンクリートブロック積 (中空型) m2	$\frac{1.8}{(0.5 + 0.7) \times 1.4} \div 42 \text{ m2 / 日} = \frac{0.1}{1.8}$	
小口止工 箇所	$2.0 \div 1 \text{ 箇所 / 日} = 2.0$	
すりつけ工 m2	$\frac{3.5}{(0.5 + 1.3) \times 1/2 \times 1.6} \div 19 \text{ m2 / 日} = \frac{0.2}{1.6}$ $(0.5 + 1.4) \times 1/2 \times 1.9 \times 1077 = 1.9$	
合 計	2.4 日	

水替日数算出標準横断面図

