

建委第61号
山除川護岸詳細設計委託業務

数 量 計 算 書
山除川

海津市
株式会社 三 進

1. 数量総括表

数 量 総 括 表

山除川

1/2

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
河川土工				式	1	
	掘削工			式	1	
		掘削	表土	m ³	—	
		掘削	土砂	m ³	7	
	盛土工			式	1	
		路体(築堤)盛土	W<2.5m (転圧有)	m ³	1	
		路体(築堤)盛土	2.5m≤W<4.0m (転圧有)	m ³	—	
		路体(築堤)盛土	W≥4.0m (転圧有)	m ³	—	
		路体(築堤)盛土	購入土、転圧有	m ³	0	
	残土処理工			式	1	
		土砂等運搬	土砂	m ³	12	
		残土等処分	土砂	m ³	12	
法覆護岸工				式	1	
	作業土工			式	1	
		床掘		m ³	15	
		埋戻		m ³	8	
	練ブロック積工			式	1	
		ブロック面積	控35cm, 1:0.3	m ²	13	
		裏込碎石	RC-40	m ³	6	
		目地材	t=10mm	m ²	1	
		天端工		m	5	
		基礎工		m	4	
		小口止工		箇所	1	
		すり付け工		個所	1	

[illegible]

2. 河川土工

1式当り

[illegible]

河川土工		数 量 計 算 書				1式当り	
名 称	計 算 式				単位	数 量	
掘削工							
掘削(表土)	V =	別紙土工配分図より	=	0.0	m ³	0	
掘削(土砂)	V =	別紙土工配分図より	=	6.5	m ³	7	
盛土工							
路体(築堤)盛土 W<2.5m	V =	別紙土工配分図より	=	0.9	m ³	1	
路体(築堤)盛土 W<2.5m	V =	別紙土工配分図より	=	0.0	m ³	0	
路体(築堤)盛土 W<2.5m	V =	別紙土工配分図より	=	0.0	m ³	0	
路体(築堤)盛土 購入土、転圧有	V =	別紙土工配分図より	=	0.0	m ³	0	
残土処理工							
土砂等運搬 土砂	V =	別紙土工配分図より	=	11.8	m ³	12	
残土等処分 土砂	V =	別紙土工配分図より	=	11.8	m ³	12	

土工配分図

河川土工 掘削工

掘削(表土)
(地山) 0.0 m3

河川土工 掘削工

掘削(土砂)
(地山) 6.5 m3

作業土工 (護岸工)

床掘1
(地山) 15.3 m3

作業土工 (構造物撤去)

床掘2
(地山) 0.0 m3

河川土工 盛土工

土材料
(締固) 0.0 m3

河川土工 残土処理工

残土等処分
(地山) 0.0 m3

掘削(表土) 0.0
掘削(土砂) 5.5
床掘1 6.3
床掘2 0.0
合計 11.8

作業土工 (護岸工)

埋戻し1 (転圧有)
(地山) 8.1 m3

$8.1 \div 0.9 = 9.0$

作業土工 (構造物撤去)

埋戻し2
(地山) 0.0 m3

河川土工 盛土工

路体(築堤)盛土 (転圧有)
(締固) 0.9 m3

施工区分

$W < 2.5m$	0.9 m3
$2.5 \leq W < 4.0$	0.0 m3
$W \geq 4.0$	0.0 m3
合計	0.9 m3

3. 法覆護岸工

1式当り

[illegible]

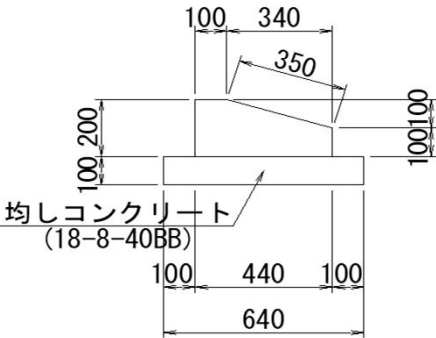
護岸工		数 量 計 算 書					1式当り		
名 称	計 算 式					単位	数 量		
作業土工									
床掘り	V= 別紙計算書より					= 15.3 m ³	15		
埋戻し	V= 別紙計算書より					= 8.1 m ³	8		
練ブロック積工									
ブロック面積									
控35cm, 1:03	A1=	1/2	×	1.00	×	3.52	= 1.76		
	A2=	1/2	×	(3.21	+	3.10)	×	1.50	= 4.73
	A3=	1/2	×	(3.10	+	2.82)	×	2.13	= 6.30
						Σ A	= 12.79	m ²	12.8
裏込碎石									
RC-40	V1=	1/2	×	1.00	×	1.59	= 0.80		
	V2=	1/2	×	(1.59	+	1.48)	×	1.50	= 2.30
	V3=	1/2	×	(1.48	+	1.39)	×	2.13	= 3.06
						Σ V	= 6.16	m ³	6.2
目地材									
t=10mm	A=	2.95	×	0.35		= 1.03	m ²	1.0	
天端工	L= 展開図より					= 4.63	m	4.6	
基礎工	L= 展開図より					= 3.63	m	3.6	
小口止工	N= 展開図より					= 1.0	個所	1	
すり付け工	N= 展開図より					= 1.0	個所	1	

数量計算書					10.0m当り	
名 称	計 算 式				単位	数 量
コンクリート 18-8-25BB	V= 0.34 × 0.10 × 10.00 = 0.340				m ³	0.34
型 枠	A= 0.10 × 10.00 = 1.000				m ²	1.00
目地材 樹脂発泡体, t=10mm	A= 1/2 × 0.34 × 0.10 = 0.017				m ²	0.02

数量計算書

10.0m当り

名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート 18-8-40BB	$\begin{aligned} V1 &= \frac{1}{2} \times (0.10 + 0.44) \times 0.10 \times 10.00 = 0.270 \\ V2 &= 0.44 \times 0.10 \times 10.00 = 0.440 \\ \hline \Sigma V &= 0.710 \end{aligned}$	m ³	0.71
型 枠	$A = (0.20 + 0.10) \times 10.00 = 3.000$	m ²	3.00
目 地 材 t=10mm	$\begin{aligned} A1 &= \frac{1}{2} \times (0.10 + 0.44) \times 0.10 = 0.027 \\ A2 &= 0.44 \times 0.10 = 0.044 \\ \hline \Sigma V &= 0.071 \end{aligned}$	m ³	0.07
均しコンクリート 18-8-40BB	$A = 0.64 \times 10.00 = 6.400$	m ²	6.40
均しコン型枠	$A = 0.10 \times 10.00 \times 2 = 2.000$	m ²	2.00



小口止工

数量計算書		10箇所当り	
名 称	計 算 式	単位	数 量
コンクリート 18-8-40BB	$V = \frac{1}{2} \times (0.67 + 0.98) \times 3.12 \times 0.30 \times 10 = 7.722$	m ³	7.72
型 枠	$A1 = \frac{1}{2} \times (0.67 + 0.98) \times 3.12 \times 2 \times 10 = 51.480$ $A2 = 3.26 \times 0.30 \times 10 = 9.780$ <hr/> $\Sigma A = 61.260$	m ²	61.26

すり付け工

数 量 計 算 書			
名 称	計 算 式	10箇所当り	
		単位	数 量
練石積 控35cm, 1:0.3	$A = \frac{1}{2} \times (2.06 + 0.50) \times 3.26 \times 10 = 41.73$	m ²	41.7

4. 撤去工

1式当り

[illegible]

構造物取壊し工

数量計算書

1式当り

名 称	計 算 式	単位	数 量
練石積撤去 控35cm	A1= 1/2 × (0.46 + 0.39) × 2.20		
	A2= 1/2 × (2.06 + 1.07) × 1.64		
	<div><div></div><div>ΣA = 3.5</div></div>	m ²	4

5. 仮設工

1式当り

[illegible]

仮設工

数 量 計 算 書				1式当り
名 称	計 算 式			単位 数 量
工事用道路工 仮設坂路盛土	$ \begin{array}{rcl} V1 & = & 1/2 \times 9.4 \times 5.1 = 24 \\ V2 & = & 1/2 \times 9.4 \times 9.6 = 45.1 \\ \hline \Sigma V & = & 69.1 \end{array} $			m ³ 69
敷砂利 C-40, t=100	$A = 8.0 + 12.6 = 20.6$			m ² 21
仮設盛土撤去	$V = 69.1 + 20.6 \times 0.10 = 71.2$			m ³ 71
敷鉄板 3048×1524×22	$N = \text{仮設図より} = 4$			枚 4
仮締切工 大型土のう φ 1.10×1.08	$ \begin{array}{rcl} N1 & = & 5.50 \div 1.10 = 5 \\ N2 & = & 5.09 \div 1.10 = 5 \\ \hline \Sigma N & = & 10 \end{array} $			袋 10
仮水路工 高密度ポリエチレン管 φ 1000(ダブル管)	$L = \text{仮設図より} = 31.0$			m 31