

工 事 名 : 喜 知 留 川 河 川 整 備 工 事 ( R 8 )

位 置 : 名 護 市 字 伊 差 川 地 内

## 数 量 計 算 書

第1章 下部工数量計算書

数量内訳明細書	-----	1
1. 土工	-----	6
(1) 土工数量総括表	-----	7
(2) 土工数量計算書	-----	9
2. 躯体工	-----	19
(1) 躯体工数量総括表	-----	20
(2) 躯体工数量計算書	-----	22
3. 翼壁工	-----	25
(1) 翼壁工数量総括表	-----	26
(2) 翼壁工数量計算書	-----	28
4. 基礎工	-----	30
(1) 基礎工数量集計表	-----	31
(2) 基礎工数量計算書	-----	33
5. 仮橋設置工	-----	35
(1) 仮橋設置工数量総括表	-----	36
(2) 仮橋設置工数量計算書	-----	39
6. 仮設工	-----	49
(1) 仮設工数量総括表	-----	50
(2) 仮締切工数量総括表	-----	53
(3) 仮締切工数量計算書	-----	55
(4) 大型土のう工数量総括表	-----	58
(5) 大型土のう工数量計算書	-----	60
7. 護岸工	-----	62
(1) 護岸工数量総括表	-----	63
(2) 護岸工数量計算書	-----	65
8. 撤去工	-----	71
(1) 撤去工数量総括表	-----	72
(2) 撤去工数量計算書	-----	74

# 目 次

	ページ
第2章 上部工数量計算書	
§1 設計数量総括表 -----	172
§2 上部工構造一般図 -----	180
§3 主桁製作工 -----	182
§4 横組工 -----	197
§5 張出床版工 -----	202
§6 橋面工 -----	213
§7 伸縮装置工 -----	228
§8 支承工 -----	230

数量内訳明細書

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
土工						
		切土	W=5.0m未満	m3	180	
		盛土(良質土)	2.5m≦W1<4m	m3	20	
		床掘	土留め:なし、障害なし	m3	110	基礎工土工含む
		〃	土留め:自立式、障害なし	m3	500	A1土工
		埋戻し(発生土)	W1<1m	m3	40	
		〃	1m≦W1<4m	m3	40	
		埋戻し(良質土)	W1<1m	m3	30	
		〃	1m≦W1<4m	m3	100	
		残土処理	未定L=11.5km	m3	700	
		基面整正		m2	60	
躯体工	A1橋台					
		基礎材	再生クラッシュヤーラン	m2	62	
		均しコンクリート	18-8-40	m3	6	
		〃 型枠	無筋	m2	4	
		躯体コンクリート	30-12-20	m3	120	
		普通鉄筋 SD345	D16~D25	t	2.68	
		〃	D13	t	1.08	
			小計	t	3.76	
		躯体型枠	鉄筋	m2	120	
		足場工	枠組足場	掛m2	90	
翼壁工	A1橋台右側翼壁					
		普通鉄筋 SD345	D16~D25	t	0.07	
基礎工	場所打ち杭工 A1橋台					
		場所打ち杭	φ1000 L=11.5m	本	8	
		コンクリート	30-18-20	m3	72	
		杭頭処理取壊コンクリート量		m3	6	
		普通鉄筋 SD345	D16~D25	t	4.86	

数 量 内 訳 明 細 書

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		//	D13	t	0.88	
基礎工つづき	場所打ち杭工 A1橋台		小計	t	5.74	
		固定金具	ML型 D22	個	160	
			US型 D22	個	320	
			UW型 D22	個	320	
			KL型 D16	個	208	
			// D13	個	512	
			Z型 D22	個	256	
			SH型 D22	個	32	
		掘削	粘性土	m	105	
			軟岩	m	18	
		掘削土	ダンプトラック10t積 L=10.0km	m3	97	
	機械の分解・組立及び 輸送(往復)	クローラクレーン 150t吊り以下		台	1	
	//	オールケーシング 掘削機		台	1	
仮橋設置工	上部工					
		上部工架設	90tクローラクレーン	t	21.2	
		覆工板設置		m2	144	
		高欄設置	ガードレール	m	12	
			ガードレールH鋼 一体型	m	10	
			転落防止柵	m	12	
	下部工					
		杭橋脚設置	90tクローラクレーン	t	5	
			電動式バイブロハンマ			
	下部工	支持杭打込み	90tクローラクレーン	本	28	
			H-400、Nmax<50 打設長15m以下			
		導杭設置・撤去	H-300 打設長10m以下	本	23	
	仮設材賃料					
		覆工板	2000×1000×200	m2	144	賃料 N=220日
		導杭	H-300×300×10×15	t	21.4	賃料 N=18日
	購入品					

数 量 内 訳 明 細 書

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
		主桁	H-594×302×14×23	t	15.5	
		横継材	[-300×90×9×13	t	3.5	
仮橋設置工つづき	購入品	支持杭	H-400×400×13×21	t	71.0	
		桁受	[-250×90×9×13	t	3.6	
		水平継材	[-150×75×6.5×10	t	1.0	
		斜材	[-65×65×5	t	0.3	
		覆工板止	L-100×100×10	t	0.1	N=26個
		〃	L-200×200×15	t	1.1	
		スティフナー	PL-548×143×16	t	0.95	
		添接板	PL-350×300×12	t	0.14	
		継手プレート(1)	PL-450×350×12	t	0.83	
		継手プレート(2)	PL-350×300×14	t	0.16	
		普通ボルト	M22×60	組	192	
		〃	M22×65	組	152	
		高力ボルト	M22×80	組	168	
		〃	M22×70	組	224	
		土留板		m2	16	
	工場取卸し					
		12m以内		t	98.1	
	仮設材の運搬					
		12m以内		t	31.0	基地→現場
		〃		t	21.4	基地→現場 →基地
	機械の分解・組立及び 輸送(往復)					
		クローラークレーン 150t吊り以下		台	1	
仮設工	仮締切工 A1橋台					
		鋼矢板打込み	Ⅲ型 L=9.00m	枚	84	
		〃	Ⅲ型 L=10.50m	枚	38	
		鋼矢板引抜き	Ⅲ型 L=9.00m	枚	46	
		〃 残置	Ⅲ型	t	31.6	
		〃 撤去	Ⅲ型	t	35.4	

数量内訳明細書

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
		〃 スクラップ	Ⅲ型	t	2.3	
	仮設材の運搬					
		基地→現場		t	69.3	
仮設工つづき	仮設材の運搬	現場→基地		t	35.4	
	圧入機の分解・組立					
		鋼矢板Ⅲ型 Nmax≤25		台	1	
	地盤改良工 A1橋台					
			φ1000 単軸 L=3.000m	本	13	
		1m当りセメント添加量		kg	79	
		地盤改良	φ1000 単軸 L=4.000m	本	78	
		1m当りセメント添加量		kg	79	
	高圧噴射攪拌 A1橋台					
			φ1100 二重管工 法 L=3.00m	本	17	
		硬化材1m3当たりの セメント配合量		kg	860	
		高圧噴射攪拌	φ1100 二重管工 法 L=4.00m	本	27	
		硬化材1m3当たりの セメント配合量		kg	860	
	機械の分解・組立 及び輸送					
		深層混合処理機		台	1	
	大型土のう工					
		大型土のう	φ1100 製作・設置	個	87	
		〃	φ1100 設置	個	22	転置
		〃	φ1100 撤去	個	19	
護岸工						
		石積護岸(3)	H=3.832m	m	13	
	止壁工					
		止壁-2	H=4.818m	基	1	
		止壁-3	H=5.310m	基	1	

数 量 内 訳 明 細 書

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	護岸基礎工					
		マットレス工法	マットレス-4 W=1.050	m	12	
撤去工						
		既設As舗装		m <sup>2</sup>	48	
		As殻処理	沖縄道路(株) 運搬距離L=13.3km	m <sup>3</sup>	2	
		既設上部工	鉄筋コンクリート	m <sup>3</sup>	35	
		既設A1橋台	〃	m <sup>3</sup>	47	
		既設A型間知ブロック	無筋コンクリート	m <sup>3</sup>	12	
		既設B型間知ブロック	無筋コンクリート	m <sup>3</sup>	23	
		コンクリート取壊し	鉄筋コンクリート	m <sup>3</sup>	81	
		〃	無筋コンクリート	m <sup>3</sup>	35	
		Con殻処理	協和工業(株) 運搬距離L=15.0km	m <sup>3</sup>	116	
		既設ガードレール	Gr-C-2B	m	5	
		〃	Gr-C-4E	m	14	

1. 土工

(1) 土工 数量総括表



## (2) 土工 数量計算書



## 土量数量計算書 土量(m)

A1橋台土工			C			B			床掘		
			切土			盛土(良質土)					
測点	距離	断面積	平均 断面積	数量	断面積	平均 断面積	数量	断面積	平均 断面積	数量	
No. 13.000											
+ 11.879	-	0.00	-	-	1.00	-	-	30.20	-	-	
+ 16.125	4.246	0.00	0.00	0.0	1.00	1.00	4.2	30.20	30.20	128.2	
No. 14.000	3.875	0.00	0.00	0.0	1.70	1.35	5.2	31.20	30.70	119.0	
+ 4.866	4.866	0.20	0.10	0.5	1.30	1.50	7.3	33.00	32.10	156.2	
+ 7.844	2.978	0.20	0.20	0.6	1.30	1.30	3.9	33.00	33.00	98.3	
合計	15.965			1.1			20.6			501.7	

## 土量数量計算書 土量(m)

A1橋台土工		(発生土) 埋戻し(W<1.0)			(良質土) 埋戻し(W<1.0)			(発生土) 埋戻し(1.0≦W≦4.0)		
		断面積	平均 断面積	数量	断面積	平均 断面積	数量	断面積	平均 断面積	数量
測点	距離									
No. 13.000										
+ 11.879	-	2.50	-	-	1.80	-	-	0.50	-	-
+ 16.125	4.246	2.50	2.50	10.6	1.80	1.80	7.6	0.50	0.50	2.1
No. 14.000	3.875	2.90	2.70	10.5	1.80	1.80	7.0	0.80	0.65	2.5
+ 4.866	4.866	2.80	2.85	13.9	1.80	1.80	8.8	0.70	0.75	3.6
+ 7.844	2.978	2.80	2.80	8.3	1.80	1.80	5.4	0.70	0.70	2.1
合計	15.965			43.3			28.8			10.3

## 土量数量計算書 土量(m)

A1橋台土工		(良質土) 埋戻し(1.0≦W≦4.0)									
		断面積	平均 断面積	数量	断面積	平均 断面積	数量	断面積	平均 断面積	数量	
測点	距離										
No. 13.000											
+ 11.879	-	6.40	-	-							
+ 16.125	4.246	6.40	6.40	27.2							
No. 14.000	3.875	5.70	6.05	23.4							
+ 4.866	4.866	6.10	5.90	28.7							
+ 7.844	2.978	6.10	6.10	18.2							
合計	15.965			97.5							

## 土量数量計算書 土量(m)

仮橋土工			C			床掘			(砂)		
			切土			埋戻し(W<1.0)					
測点	距離	法長	平均 法長	数量	法長	平均 法長	数量	法長	平均 法長	数量	
+	17.759	-	15.20	-	-	1.20	-	-	0.20	-	-
No.	13.000	2.241	15.20	15.20	34.1	1.20	1.20	2.7	0.20	0.20	0.4
+	3.400	3.400	14.60	14.90	50.7	0.80	1.00	3.4	0.20	0.20	0.7
+	9.362	5.962	14.10	14.35	85.6	1.20	1.00	6.0	0.20	0.20	1.2
+	9.758	0.396	14.10	14.10	5.6	1.20	1.20	0.5	0.20	0.20	0.1
合計	11.999				176.0			12.6			2.4

## 土量数量計算書 土量(m)

仮橋土工		(発生土) 埋戻し(1.0≦W≦4.0)									
		測点	距離	法長	平均 法長	数量	法長	平均 法長	数量	法長	平均 法長
+	17.759	-	2.70	-	-						
No.	13.000	2.241	2.70	2.70	6.1						
+	3.400	3.400	1.70	2.20	7.5						
+	9.362	5.962	2.40	2.05	12.2						
+	9.758	0.396	2.40	2.40	1.0						
合計	11.999				26.8						

## 2. 躯体工

(1) 躯体工数量総括表

## 躯体工数量集計表

種 別	規 格	単 位	A 1 橋台	合 計	摘 要
基礎材	再生クラッシャーラン	m <sup>2</sup>	61.9	61.9	
均しコンクリート	18-8-40	m <sup>3</sup>	6.2	6.2	
均しコンクリート型枠	無筋	m <sup>2</sup>	3.6	3.6	
躯体 コン クリ ート	パラペット	〃	m <sup>3</sup>	5.3	5.3
	受台	〃	m <sup>3</sup>	0.0	0.0
	たて壁	〃	m <sup>3</sup>	27.4	27.4
	フーチング	〃	m <sup>3</sup>	87.5	87.5
	小計		m <sup>3</sup>	120.1	120.1
軀 体 型 枠	パラペット	〃	m <sup>2</sup>	22.3	22.3
	受台	〃	m <sup>2</sup>	0.0	0.0
	たて壁	〃	m <sup>2</sup>	44.8	44.8
	フーチング	〃	m <sup>2</sup>	52.4	52.4
	控除		m <sup>2</sup>	0.0	0.0
	小計		m <sup>2</sup>	119.4	119.4
鉄 筋	D13	SD345	kg	1080	1080.0
	D16~D25	〃	kg	2678	2678.0
	合計		kg	3758	3758.0
足場工	枠組足場	掛m <sup>2</sup>	92.0	92.0	

## (2) 軀体工数量計算書



数 量 計 算 書

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
型 枠	鉄筋	バラベットの背面		
		1 1/2 ×( 1.058 + 1.077 )× 0.602	= 0.64	m <sup>2</sup>
		2 1/2 ×( 0.627 + 0.671 )× 3.449	= 2.24	m <sup>2</sup>
		3 1/2 ×( 0.671 + 0.717 )× 7.616	= 5.29	m <sup>2</sup>
		4 1/2 ×( 0.717 + 0.728 )× 0.622	= 0.45	m <sup>2</sup>
		5 1/2 ×( 0.728 + 0.729 )× 0.502	= 0.37	m <sup>2</sup>
			8.99	m <sup>2</sup>
		バラベットの端部		
		6 1/2 ×( 1.077 + 1.058 )× 0.502	= 0.54	m <sup>2</sup>
		7 1/2 ×( 0.724 + 0.729 )× 0.502	= 0.36	m <sup>2</sup>
		8 1/2 ×( 0.462 + 0.450 )× 0.502	= 0.23	m <sup>2</sup>
			1.13	m <sup>2</sup>
		バラベットの合計	= 22.26	m <sup>2</sup>
型 枠	鉄筋	たて壁		
		9 1/2 ×( 1.674 + 1.494 )× 12.791		
		+ 1/2 ×( 1.676 + 1.496 )× 12.791	= 40.55	m <sup>2</sup>
		端部 10 1/2 ×( 1.674 + 1.676 )× 1.355	= 2.27	m <sup>2</sup>
		端部 11 1/2 ×( 1.494 + 1.496 )× 1.355	= 2.03	m <sup>2</sup>
			44.84	m <sup>2</sup>
		フーチング		
		12 12.960 × 1.500 × 2ヶ所	= 38.88	m <sup>2</sup>
		13 4.500 × 1.500 × 2ヶ所	= 13.50	m <sup>2</sup>
			52.38	m <sup>2</sup>
		ΣA= 3.13 + 22.26 + 44.84 + 52.38	= 122.62	m <sup>2</sup>
鉄 筋		A1橋台鉄筋表より		
		D16	2678kg	
		D13	1080kg	
		合計	3758kg	3758 kg
足 場 工	枠組足場	( 2 ×( 1.350 + 12.791 )+ 8.8 )× 1/4 ×( 2.751 + 2.218 + 2.734 + 2.225 )	= 92.04	掛m <sup>2</sup>

### 3. 翼壁工

(1) 翼壁工数量総括表



## (2) 翼壁工数量計算書



## 4. 基礎工

(1) 基礎工数量集計表

## 基礎工 数量集計表

種 別	規 格	単 位	A 1 橋台	合 計	摘 要
場所打ち杭	φ 1000, L=11.5m	本	8	8	
コンクリート	30-18-20	m <sup>3</sup>	72.3	72	
杭頭処理取壊コンクリート量		m <sup>3</sup>	6.3	6	
鉄筋	D13	SD345	kg	880	880
	D16~D25	SD345	kg	4856	4856
	D29~D32	SD345	kg	0	0
	合計		kg	5736	5736
固定金具	主筋重ね継手	ML型 D22	個	160	160
	主鉄筋と組立筋	US型 D22	個	320	320
	〃	UW型 D22	個	320	320
	帯鉄筋重ね継手	KL型 D16	個	208	208
	〃	〃 D13	個	512	512
	スペーサー	Z型 D22	個	256	256
	主鉄筋と底筋	SH型 D22	個	32	32
掘削, φ 1000	粘性土	m	104.8	105	
	軟岩	m	18.4	18	
掘削土	ダンプトラック 10 t 積, L=10.0km	m <sup>3</sup>	96.8	97	
機械の分解・組立 及び輸送(往復)	クローラクレ ン150t吊り以下	台		1	
〃	オールケーシ ング掘削機	台		1	

## (2) 基礎工数量計算書

## 数量計算書

名	称	材	料	計	算	式	数量	単位	
A1橋台									
場所	打ち	杭		杭径 φ 1000	杭長 L=	11.50 m	8	本	
コンクリート	30-18-20			$\pi \div 4 \times 1.00^2 \times 11.50 \times 8$	=		72.3	m <sup>3</sup>	
杭頭処理取壊量				$\pi \div 4 \times 1.00^2 \times 1.00 \times 8$	=		6.3	m <sup>3</sup>	
鉄筋	SD345	A1橋台場所打ち杭配筋図より							
		杭1本当たり		A1橋台当たり					
		D13	110 kg	110 × 8	=	880	kg		
		D16	108 kg	108 × 8	=	864	kg		
		D22	499 kg	499 × 8	=	3992	kg		
合計							5736	kg	5736
固定金具		杭1本当たり		A1橋台当たり					
		主筋 重ね継手	ML型 D22 20	20 × 8	=	160	個	2 個口	
		主鉄筋と 組立筋	US型 D22 40	40 × 8	=	320	個	7 個口	
		〃	UW型 D22 40	40 × 8	=	320	個	7 個口	
		帯鉄筋 重ね継手	KL型 D16 26	26 × 8	=	208	個	2 個口	
		〃	〃 D13 64	64 × 8	=	512	個	3 個口	
		スペーサー	Z型 D22 32	32 × 8	=	256	個	9 個口	
		主鉄筋と 底筋	SH型 D22 4	4 × 8	=	32	個	1 個口	
合計							1808	個	
		金具運賃					31	個口	
掘削	φ1000			1本当たりの延長 13.100 ×	杭本数 8本	=	104.8	m	
	粘性土			1本当たりの延長 2.300 ×	杭本数 8本	=	18.4	m	
掘削長	土砂	1本当たりの延長		13.100 + 2.300	=		15.4	m	
掘削土	粘性土	$\pi \div 4 \times 1.00^2 \times 104.8$	=				82.3	m <sup>3</sup>	
	軟岩	$\pi \div 4 \times 1.00^2 \times 18.4$	=				14.5	m <sup>3</sup>	
合計								96.8	m <sup>3</sup>

## 5. 仮橋設置工

## (1) 仮橋設置工数量総括表

数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
仮橋設置工						
	上部工					
		上部工架設	90tクローラクレーン	t	21.173	
		覆工板設置		m2	144.0	
		高欄設置	ガードレール	m	12.0	
			ガードレールH鋼一体型	m	10.0	
			転落防止柵	m	12.0	
	下部工					
		杭橋脚設置	90tクローラクレーン	t	4.858	
		支持杭打込み	電動式バイプロハンマ 90tクローラクレーン H-400 打設長16m以下	本	28	
		導杭設置・撤去	H-300×300×10×15	本	23	
	仮設材質料	覆工板	2000×1000×200	m2	144.0	賃料 N=1095日
		導杭	H-300×300×10×15	t	21.390	賃料 N=18日
	購入品	主桁	H-594×302×14×23	t	15.470	
		横継材	[-300×90×9×13	t	3.475	
		支持杭	H-400×400×13×21	t	71.036	
		桁受	[-250×90×9×13	t	3.599	
		水平継材	[-150×75×6.5×10	t	0.967	
		斜材	[-65×65×5	t	0.292	
		覆工板止	L-100×100×10	t	0.058	26個
		〃	L-200×200×15	t	1.087	
		スティフナー	PL-548×143×16	t	0.945	
		添接板	PL-350×300×12	t	0.138	
		継手プレート(1)	PL-450×350×12	t	0.831	
		継手プレート(2)	PL-350×300×14	t	0.158	



## (2) 仮橋設置工数量計算書

## 数 量 計 算 書

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		仮橋工平面図、仮橋工詳細図(1)、(2)参照		
上部工架設		主桁・横継材 覆工板止 スティフナー・添接板 W= 18.945 + 1.145 + 1.083	= 21.173	t
覆工板設置	2000×1000×200	A= 144.00	= 144.0	m <sup>2</sup>
高欄設置	ガードレール	L= 12.0	= 12.0	m
	ガードレール H鋼一体型	L= 10.0	= 10.0	m
	転落防止柵	L= 12.0	= 12.0	m
杭橋脚設置		桁受等 W= 4.858	= 4.858	t
支持杭打込み	H-400×400 ×13×21	電動式パイプロハンマ、陸上施工、H-400、90t吊クローラクレーン L= 4.5 m N= 6 本		
	〃	L= 5.0 m N= 8 本		
	〃	L= 6.5 m N= 8 本		
	〃	L= 7.0 m N= 6 本		
	〃	L= 8.0 m N= 14 本		
	〃	L= 10.0 m N= 14 本		
		打設長16m以下		28 本
導杭設置・撤去	H-300×300 ×10×15	L= 10.0 m N= 23 本		
				23 本
仮設材質料				
N=18日 (3年)	導杭	H-300×300×10×15 W= 21.390 数量計算書 第3表より	= 21.390	t
N=1095日	覆工板	2000×1000×200 A= 144.00 数量計算書 第2表より	= 144.0	m <sup>2</sup>
購 入 品	主桁	H-594×302×14×23 W= 15.470 数量計算書 第1表より	= 15.470	t
	横継材	[-300×90×9×13 W= 3.475 〃	= 3.475	t
	支持杭	H-400×400×13×21 W= 71.036 数量計算書 第4表より	= 71.036	t
	桁受	[-250×90×9×13 W= 3.599 数量計算書 第3表より	= 3.599	t
	水平継材	[-150×75×6.5×10 W= 0.967 〃	= 0.967	t
	斜材	[-65×65×5 W= 0.292 〃	= 0.292	t
	覆工板止	L-100×100×10 W= 0.058 数量計算書 第1表より	= 0.058	t
	〃	L-200×200×15 W= 1.087 〃	= 1.087	t
	スティフナー	PL-548×143×16 W= 0.945 〃	= 0.945	t



仮 橋					
				1 式当たり	
仮橋工平面図、詳細(1)、(2)参照					
名 称	規 格	算 式		数 量	単位
<b>上部工</b>					
主桁	H-594×302 ×14×23	W= 170.0 × 4.50 × 7 kg/m 長さ 本		5.355	t
		W= 170.0 × 8.50 × 7 kg/m 長さ 本		10.115	t
			主桁 小計	15.470	t
横継材	[-300×90 ×9×13	W= 38.1 × 1.90 × 48 kg/m 長さ 本		3.475	t
覆工板止	L-100×100 ×10	W= 14.9 × 0.15 × 26 kg/m 長さ 個		0.058	t
	L-200×200 ×15	W= 45.3 × 12.00 × 2 kg/m 長さ 本		1.087	t
			覆工板止 小計	1.145	t
スティフナー	PL-548×143 ×16	W= 0.548 × 0.143 × 0.016 × 7850 × 96 枚		0.945	t
添接板	PL-350×300 ×12	W= 0.350 × 0.300 × 0.012 × 7850 × 14 枚		0.138	t



仮 橋					
				1 式当たり	
仮橋工平面図、詳細(1)、(2)参照					
名 称	規 格	算 式		数 量	単位
<b>下部工</b>					
桁受	[-250×90 ×9×13	W= 34.6 × 4.50 × 8		1.246	t
		kg/m 長さ 本			
		W= 34.6 × 8.50 × 8		2.353	t
		kg/m 長さ 本			
水平継材	[-150×75 ×6.5×10	W= 18.6 × 4.50 × 4		0.335	t
		kg/m 長さ 本			
		W= 18.6 × 8.50 × 4		0.632	t
		kg/m 長さ 本			
斜材	[-65×65 ×5	W= 5.0 × 2.43 × 24		0.292	t
		kg/m 長さ 本			
計				4.858	t
<b>導杭</b>					
導杭は打込杭の長さの50%で、杭本数は10本のうち8本					
打込・引抜	H-300×300 ×10×15	W= 93.0 × 10.00 × 23		21.390	t
		kg/m 長さ 本			

仮 橋					
				1 式当たり	
仮橋工平面図、詳細(1)、(2)参照					
名 称	規 格	算 式		数 量	単 位
支持杭					
	H-400×400 ×13×21	W= 172.0 × 4.50 × 6 kg/m 長さ 本		4.644	t
		W= 172.0 × 5.00 × 8 kg/m 長さ 本		6.880	t
		W= 172.0 × 6.50 × 8 kg/m 長さ 本		8.944	t
		W= 172.0 × 7.00 × 6 kg/m 長さ 本		7.224	t
		W= 172.0 × 8.00 × 14 kg/m 長さ 本		19.264	t
		W= 172.0 × 10.00 × 14 kg/m 長さ 本		24.080	t
			支持杭 小計	71.036	t
継手 プレート(1)	PL-450×350 ×12	W= 0.450 × 0.350 × 0.012 × 7850 × 56 枚		0.831	t
継手 プレート(2)	PL-200×200 ×9	W= 0.200 × 0.200 × 0.009 × 7850 × 56 枚		0.158	t
			継手プレート 小計	0.989	t





# 施工日数調書

施工期間の算定

稼働率 0.58

一式当たり

施工 手順	項 目	規格	単位	数 量	作業規格	1日当たり 施工数量	日数 単位	作業日数	施工日数		
									(稼働率)	日数	
仮 橋 設 置 工	上部工架設		t	21.2		13	t	1.629	0.580	2.8	
	覆工板設置		m2	144.0		109	m2	1.321	0.580	2.3	
	高欄設置(ガードレール型)		m	12.0		24	m	0.500	0.580	0.9	
	高欄設置(単管パイプ型)		m	12.0		41	m	0.293	0.580	0.5	
	杭橋脚設置		t	4.9		7	t	0.694	0.580	1.2	
	導杭設置・撤去		本	23.0		28	本	0.821	0.580	1.4	
	杭橋脚打込み(H-400)	L=15m以下	本	28.0		6	本	4.667	0.580	8.0	
小計										<b>18</b>	
合計										<b>18.0</b>	

※原則として各作業は、1交代制とし、作業の拘束時間は8時間とする。

## 6. 仮設工

## (1) 仮設工数量総括表





## (2) 仮締切工数量総括表

## 7. 護岸工

(1) 護岸工 数量総括表

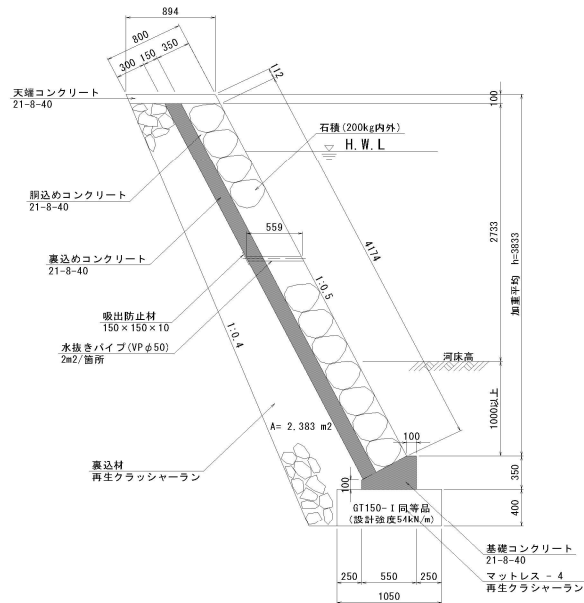


## (2) 護岸工 数量計算書



# 数 量 計 算 書

## 石積護岸(3)



# 数 量 計 算 書

名 称	材 料	計 算 式	数 量	単 位
		石積護岸(3) 加重平均H=3.832m 10m当たり		
石積工	割石 200kg内外	$4.174 \times 10.00$	41.74	m <sup>2</sup>
胴込 コンクリート	21-40-8 t=15cm	$[(0.35 \times 41.74) - (0.0224 \times 41.74 / 0.106)] / 2$	2.89	m <sup>3</sup>
裏込 コンクリート	21-40-8 t=15cm	$41.74 \times 0.15$	6.26	m <sup>3</sup>
裏込材	再生クラッシャーラン RC-40	図面計り $2.382 \times 10.00$	23.82	m <sup>3</sup>
天端 コンクリート	21-40-8 t=10cm	$0.894 \times 0.10 \times 10.00$	0.89	m <sup>3</sup>
基礎コンクリート	21-40-8	$(0.35 \times 0.1 + (0.35 + 0.10) / 2 \times 0.45) \times 10.0$	1.36	m <sup>3</sup>
雑割石		$41.74 / 0.1061 \times 0.0224$	8.81	m <sup>3</sup>
		割石1個当りの体積 $V = \pi \cdot D^3 / 6 = 1/6 \times 3.14 \times 0.35^3 = 0.0224 \text{ m}^3$		
		割石1個当りの重量 $W = V \cdot \gamma = 0.0224 \times 2,700 = 60.5 \approx 200 \text{ kg内外}$		
		占有面積A' $A' = 3^{1/2} \cdot D^2 / 2 = 3^{1/2} \cdot 0.35^2 / 2 = 0.1061$		







## 8. 撤去工

(1) 撤去工数量総括表



## (2) 撤去工数量計算書















