切久保橋

数量計算書

令和2年7月

東御市 株式会社みすず綜合コンサルタント

下部工数量総括表

	*** ***		Am Est	10 17	,,,,,,	ı	1	1			
工種	種別		細別	規格	単位。	A1橋台	P1橋脚	A2橋台	合 計	摘	要
# *** -	均しコンクリート型枠			t = 100mm	m^2	1. 9	2. 7	3. 0			
基礎工	均しコンクリート			σ _{ck} =18 N/mm ²	"	22. 8	42. 6				
				(体積)	m ³	(2.3)	(4.3)				
			底版 柱	一般型枠	m ²	18. 5	26. 0	19. 7			
			生	// // // // // // // // // // // // // /	"		65. 3				
			竪壁	円形型枠	"	50.5	35. 5	75.0			
		1次	空壁 パラペット	一般型枠	"	59. 5					
				"	"	13. 9		15. 8			
	躯体型枠		ウィング	"	"	8. 0					
			ハンチ	"	"	3. 0	100.0	111 1			
			合 計	60.44144	m ²	102. 9	126. 8				
			パラペット	一般型枠	m ²	0.0		1. 2			,
		2次	車道部	"	m m ²	0.8				パラペット	ツト
			地覆部	"		3. 2		1.0		・ウイング	
			合 底版	$\sigma_{\rm ck}$ =24 N/mm ²	m ³	4. 0 20. 9	40. 0				
躯体工						20.9		20. 9			
			柱 竪壁	"	"	25.4	74. 9	44.1			
		1次	パラペット))))	"	35. 4			3.0 7.6 22.8 88.2 (2.3) (8.9) 19.7 64.2 65.3 35.5 75.6 135.1 15.8 29.7 8.0 3.0 111.1 340.8 1.2 1.2 0.8 パラペット 3.2 パラペット 3.2 パラペット 44.1 79.5 3.6 74.9 44.1 79.5 3.6 7.2 2.2 0.4 73.6 251.0 0.3 0.3 0.3 0.2 パラペット 0.7 パラペット ウェング 0.3 1.2 - 369 885 3 053 10 140 - 5 013 5 013 5 013 5 013		
		11/			"	3. 6		3. 6			
	躯体コンクリート		ウィング	<i>II</i>	"	2. 2					
	NE N→- 1777		ハンチ	11	"	0. 4	114.0	70.0			
			合 計パラペット	$\sigma_{\rm ck}$ =24 N/mm ²	m ³	62. 5	114. 9	73.6 251.0 0.3 0.3 0.3 0.2 パラペット 0.7 パラペット 0.3 1.2 - 369 885 3 053 10 140 - 5 013			
					m ²	0.0		0.3	3.0	,	
		2次	車道部	"		0. 2				ハフベ	ツト
			地覆部	JI .	m ²	0.7		0.0		・ウイング	
			合 計	an a 1 =	,,	0. 9		0. 3	0.7 (9%) 0.3 1.2 - 0.885 0.10140 - 5013		
			D10	SD345	kg 	400		0.00			
			D13	<i>II</i>	"	462	54			85 40 -	
		華	D16~D25	"	"	2 189	4 898	3 053			
	鉄筋	通 鉄	D29~D32	"	"		5 010				
		筋	D35	"	"		5 013				
			D38	<i>II</i>	"						
			D51	"	"	0.051	0.005	0.400			
		合計 一般型枠			m ²	2 651 0.3	9 965 0.9				
		加又当	E1+	φ 125	m	3. 2	0.9			10 140	
	支承箱抜	円筒型	世枠	φ 200	"	0. 2		0.2			
		無収縮モルタル		φ 250]]		10.6				
				·	m^3	0.1	0.9	0. 1	1. 1		
	コンクリート塗装				\mathbf{m}^2				0.0		
	足場工	枠組足	足場	H ≦ 30 m	掛m ²	134	166	158	458		
		パイプ	サポート支保工	$W \leq 40 \text{kN/m}^2$	空m³				-		
仮 設 工	支 保 工			$40 \text{kN/m}^2 < \text{W} \leq 60 \text{kN/m}^2$	"				-		
	7 - 71 - 1	くさび結合支保工		$W \leq 40 \text{kN/m}^2$	"				-		
				$40 \text{kN/m}^2 < \text{W} \leq 80 \text{kN/m}^2$	<i>II</i>	7			7		
	床掘り	A 領域		オープン掘削、礫質土	m ³	300. 1	134. 7	50. 7	485. 5		
		B 領域		オープン掘削、礫質土	"	96. 0					
		C 領域	-	オープン掘削、礫質土	11						
	÷10.1	合			II.	396. 1	134. 7	235. 9			
	床掘り	A 領域		オープン掘削、軟岩	m ³		162. 4				
		B領域		オープン掘削、軟岩]]	69. 4					
		C領場		オープン掘削、軟岩	"						
	押言	合			"	69. 4	162. 4	151. 2			
J	埋戻し		戻幅1m以上4m未満		"		218. 9				
土工	ne de de		埋戻幅4m以上		11	405. 6		286. 0			
	路床盛土		以上4.0m未満			9. 0					
	n# / I		以上2.5m未満_			32. 9					
	路体盛土		以上2.5m未満_			30.6					
	Me I II de l		1.0m未満			4. 0					
	築堤盛土		以上2.5m未満			17. 4					
	ris I Insere]	1.0m未満			13. 2	0 : -				
	残土処理		礫質土		"	-116.6	-84. 2				
	# #4		軟岩		<i>II</i>	69. 4	162. 4				
i l	基面整正	基面整正			\mathbf{m}^2	22.8	42. 6	22.8	88. 2		

A1橋台数量計算書

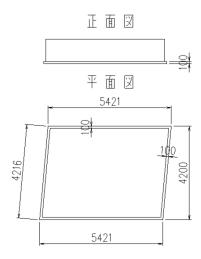
数量集計表1

工 種	種別				単位	数量	摘 要
均しコンクリート		型枠		t = 100mm	m^2	1. 9	
		コンク	リート	<i>II</i>]]	22.8	
				σck=18 N/mm ²	m^3	2. 3	
躯体工	型枠工	1次施工	底版	一般型枠	m^2	18. 5	
			竪壁	IJ]]	59. 5	
			パラペット	IJ]]	13. 9	
			ウィング	IJ]]	8.0	
			ハンチ	IJ]]	3. 0	
			合計]]	102. 9	
		2次施工	車道部	一般型枠]]	0.8	
			地覆部	IJ]]	3. 3	
			合計]]	4. 1	
	コンクリート工	1次施工	底版	σ ck=24 N/mm 2	\mathbf{m}^3	20.9	
			竪壁	IJ]]	35. 4	
			パラペット	11]]	3.6	
			ウィング	IJ]]	2. 2	
			ハンチ	IJ]]	0.4	
			合計]]	62. 5	
		2次施工	車道部	σ ck=24 N/mm 2]]	0. 2	
			地覆部	IJ]]	0.7	
			合計]]	0.9	
	鉄筋	D10		SD345	kg	_	
		D13		IJ]]	462	
		D16~D2	25	IJ]]	2 189	
		D29~D3	32	IJ	IJ	-	
		D35		JJ]]	-	
		D38	A =1	IJ	"	-	
			<u>合計</u>]]	2 651	
	支承箱抜	円筒型		φ 125	m 2	3. 2	
		一般型			m ²	0.3	
/m ====================================			モルタル		m ³	0.1	
仮設工	足場工		行型枠組足場		掛m ²	134	
	支保工	くさび	結合支保工	$40\mathrm{kN/m}^2 < \mathrm{W} \leq 80\mathrm{kN/m}^2$	空m ³	7	
	+ + 2 2 3 3 3 4 3 3 3 4 3 3 3 3 3 4 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3		7、十日 水山	4 AZ L-4	3	000 1	
土工	床 掘り	」 オープ 礫質土	/ 畑門	A領域	m ³	300. 1	
				B領域	"	96.0	
		オープ・		合計	"	396. 1	
	III ⇒ 1			B領域	"	69. 4	
	埋戻し	1	戻幅 4m以上		"	405. 6	
	路床盛土		上4.0m未満		"	9.0	
		1.0m以	上2.5m未満		IJ	32. 9	

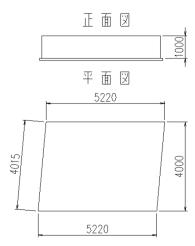
数量集計表1

工	種		種 別	単位	数量	摘	要	
		路体盛土	1.0m以上2.5m未満		IJ	30.6		
			1.0m未満		"	4.0		
		築堤盛土	1.0m以上2.5m未満]]	17. 4		
			1.0m未満]]	13. 2		
		残土処理	礫質土]]	-116.6		
		残土処理	軟岩		"	69. 4		
		基面整正			m^2	22.8		

均しコンクリート



底版



1. 均しコンクリート

$$A = 5.42 \times 4.20$$
 = 22.8 m²
 $V = 5.42 \times 4.20 \times 0.10$ = 2.3 m³

2. 均しコンクリート型枠

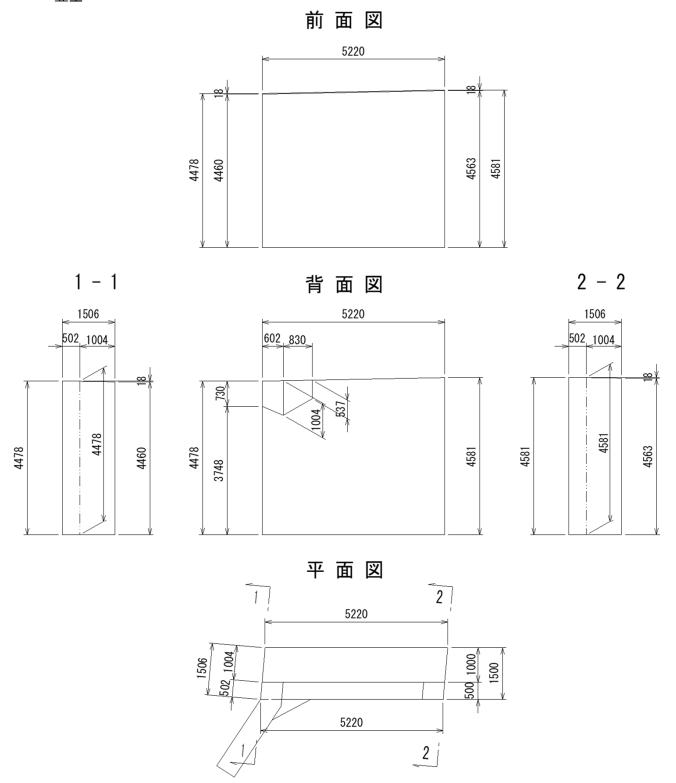
$$A = (5.42 + 4.22) \times 2 \times 0.10 = 1.9 \text{ m}^2$$

3. 躯体型枠

3-1. 1次施工

$$A = (5.22 + 4.02) \times 2 \times 1.00 = 18.5 \text{ m}^2$$

竪壁

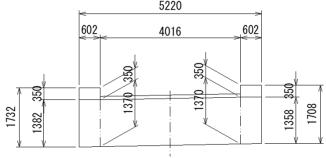


(2) 竪 壁

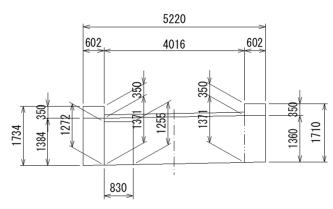
$$A1 = 1/2 \times (4.46 + 4.56) \times 5.22$$
 = 23.5 m²
 $A2 = 1/2 \times (4.48 + 4.58) \times 5.22$ = 23.6 m²
 $A3 = 1/2 \times (4.46 + 4.48) \times 1.00 + 4.48 \times 0.50$ = 6.7 m²
 $A4 = 1/2 \times (4.56 + 4.58) \times 1.00 + 4.58 \times 0.50$ = 6.9 m²
 \cdot ウィング及びハンチによる控除
 $-A5 = -1/2 \times (0.73 + 1.00) \times 0.60$ = -1.2 m²
 $\Sigma A = 59.5$ m²

パラペット

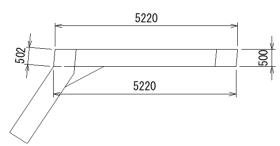




背 面 図



平面図

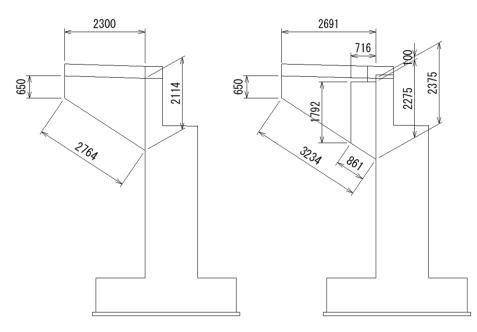


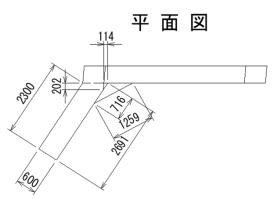
(3) パラペット $A1 = 1/2 \times (1.38 + 1.37) \times 0.60$ $+ 1/2 \times (1.37 + 1.37) \times 4.02$ $+ 1/2 \times$ (1.37 + 1.36) \times 0.60 = 7.2 m² $A2 = 1/2 \times (1.38 + 1.37) \times 0.60$ $+ 1/2 \times (1.37 + 1.37) \times 4.02$ 7.2 m^2 $+ 1/2 \times (1.37 + 1.36) \times 0.60$ 0.7 m^2 $A3 = 1/2 \times (1.38 + 1.38) \times 0.50$ $A4 = 1/2 \times (1.36 + 1.36) \times 0.50$ 0.7 m^2 ウィング及びハンチによる控除 $- A6 = - 1/2 \times (1.38 + 1.37) \times 0.60$ $-1/2 \times$ (1.27 + 1.26) \times 0.83 -1.9 m^2 13.9 m^2 $\Sigma A =$

ウィング

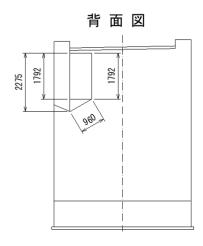
左ウィング外側

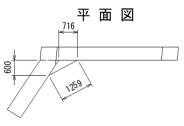
左ウィング内側



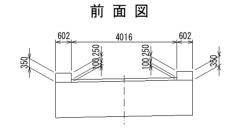


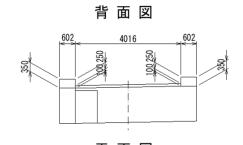
ハンチ

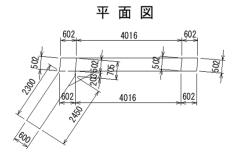




パラペット ウイング (2次施工)







(4) ウィング		
• 左 側 (厚t= 600 mm)		
$A1 = 1/2 \times (0.65 + 2.11) \times 2.30$	=	$3.2 ext{ m}^2$
$A2 = 1/2 \times (0.65 + 2.38) \times 2.69$	=	$4.1 ext{ m}^2$
$A3 = 0.65 \times 0.60 + 1/2 \times (2.76 + 3.23) \times 0.60$	=	$2.2 ext{ m}^2$
・ ハンチによる控除		
$- A4 = -1/2 \times (1.79 + 2.28) \times 0.72$	=	$-1.5 ext{ m}^2$
	$\Sigma A =$	8.0 m ²
(5) ハンチ		0 . 0
• 左 側		
$A = 1/2 \times (1.79 + 2.28) \times 1.26$		
$+\ 1/2 \times$ (0.86 + 0.00) \times 0.96	=	3.0 m^2
(6) 1次型枠合計		
$\Sigma A = 18.5 + 59.5 + 13.9 + 8.0 + 3.0$	=	102 . 9 m ²
3-2. 2次施工		
(1) 車道部		
$A1 = 1/2 \times (0.10 + 0.10) \times 4.02$	=	$0.4 ext{ m}^2$
$A2 = 1/2 \times (0.10 + 0.10) \times 4.02$	=	$0.4 ext{ m}^2$
	$\Sigma A =$	0.8 m ²
(2) 地覆部		
$A1 = 1/2 \times (0.35 + 0.35) \times 0.60$		
$+\ 1/2 \times \ (\ 0.35 + 0.35) \times 0.60$	=	0.4 m^2
$A2 = 1/2 \times (0.35 + 0.35) \times 0.60$		
$+\ 1/2 \times \ (\ 0.35 + 0.35) \times 0.60$	=	0.4 m^2
$A3 = (0.50 + 2.30 + 2.45 + 0.20) \times 0.35$	=	$1.9 ext{ m}^2$
$A4 = 0.50 \times 0.35$	=	0.2 m^2
$A5 = (0.50 + 0.50) \times 0.35$	=	0.4 m^2
		2
	$\Sigma A =$	3.3 m ²
(3) 2次型枠合計	$\Sigma A =$	3.3 m ²

4. 躯体コンクリート

4-1. 1次施工

(1) 底 版

$$V = 5.22 \times 4.00 \times 1.00 = 20.9 \text{ m}^3$$

(2) 竪 壁

$$V = 1/2 \times ($$
 23.5 + 23.6) \times 1.00 + 23.6 \times 0.50 = 35.4 m³

(3) パラペット

(4) ウィング

左 側

(5) ハンチ

左 側

$$V = 1/2 \times 0.72 \times 0.60 \times 1/3 \times (1.79 + 2.28 + 1.79) = 0.4 \text{ m}^3$$

(6) 1次コンクリート合計

$$\Sigma V = 20.9 + 35.4 + 3.6 + 2.2 + 0.4 = 62.5 m3$$

4-2. 2次施工

(1) 車道部

$$V = 1/2 \times (0.4 + 0.4) \times 0.50$$
 = 0.2 m³

(2) 地覆部

$$V = (1/2 \times (0.50 + 0.71) \times 0.60 + 1/2 \times (2.30 + 2.45) \times 0.60 + 1/2 \times (0.50 + 0.50) \times 0.60 = 0.7 \text{ m}^{3}$$

(3) 2次コンクリート合計

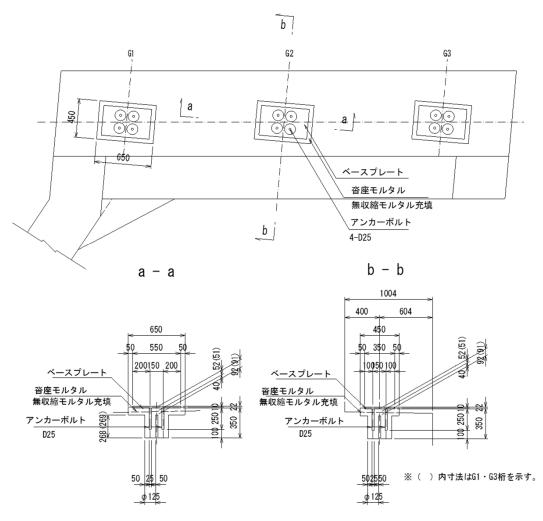
$$\Sigma V = 0.2 + 0.7$$
 = 0.9 m³

5. 鉄 筋 (SD345) 配筋図より

種	딘	別単位			橋台				
作里	为1	平111	普通鉄筋						合 計
D	10	kg							_
D	13]]	462						462
	D16]]	1 212						1 212
D16	D19	"	607						607
\$	D22	"	370						370
D25	D25]]							_
	計]]	2 189	_	_	_	_	_	2 189
D29	D29	"							_
\$	D32	"							_
D32	計]]	_	_	_	_	_	_	_
D	35]]							_
D	38]]							_
合	計]]	2 651	_	-	_	_	_	2 651
	D29+D29	ヶ所							_
圧接ケ所数	D32+D32]]							_
	D35+D35]]							_
	計]]	-	_	-	_	_	_	_
	D29+D29	ヶ所							_
機械継手	D32+D32]]							_
	D51+D51]]							_
	計]]	_	_	_	_	_	_	_

支承箱抜

支承部詳細図



6. 支承箱抜

- (1) 支承箱抜き
 - (a) 円筒型枠

 ϕ 125

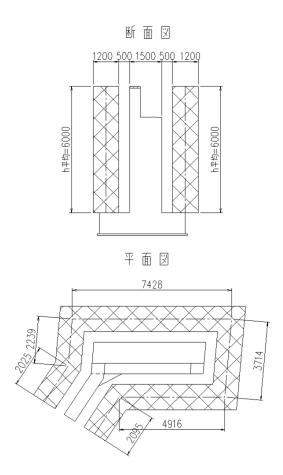
(b)一般型枠

$$A = (0.45 + 0.65) \times 2 \times 0.05 \times 3 = 0.3 \text{ m}^2$$

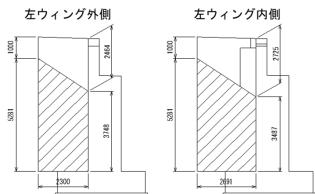
(2) 無収縮モルタル

 $\Sigma V = 0.1 \text{ m}^3$

足場工 (躯体)



支保工 (ウィング)



- 7. 足場工
 - (1) 躯 体

平均設置高 h=構造物中心高さ

= 6.000 m

平均設置高 H≤30.0m, 手摺先行型枠組足場

 $A = (2.0 + 2.2 + 7.4 + 3.7 + 4.9 + 2.1) \times 6.0 = 134 掛 m²$

- 8. 支保工
 - (1) ウィング
 - 左 側

平均設置高 $h=1/4\times$ (5.281 + 3.748 + 5.281 + 3.487) = 4.449 m

平均コンクリート厚 t =1/4× 1.000 + 2.464 + 1.000 + 2.725) = 1.797 m

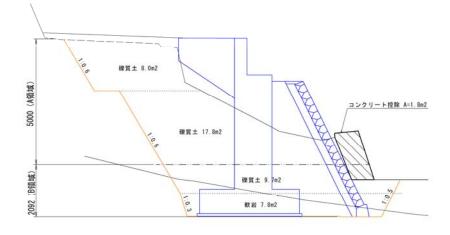
h≦30.0m, 40kN/m2<W≦80kN/m2, くさび結合支保工

 $V = 1/2 \times \{ 1/2 \times (5.3 + 3.7) \times 2.3 \}$

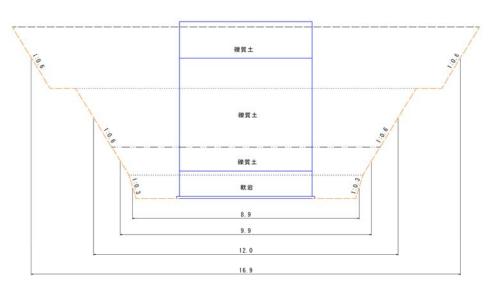
 $+ 1/2 \times (5.3 + 3.5) \times 2.7 \times 0.6 = 7 2m^3$

土量算出根拠図:床掘

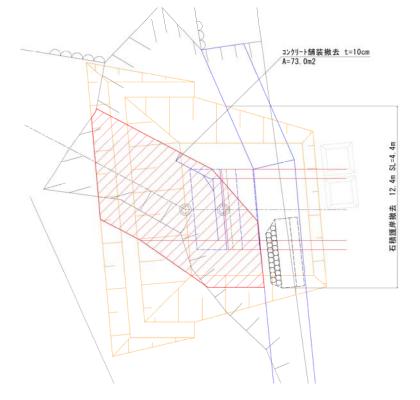
断面図



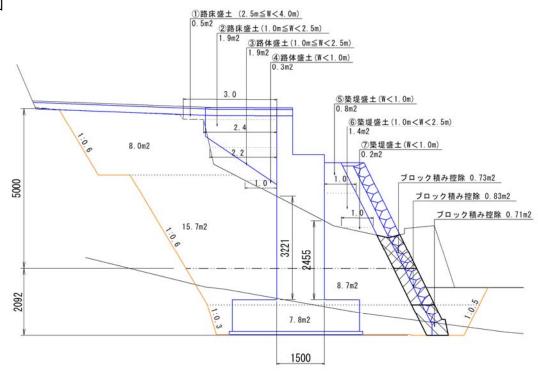
正面図



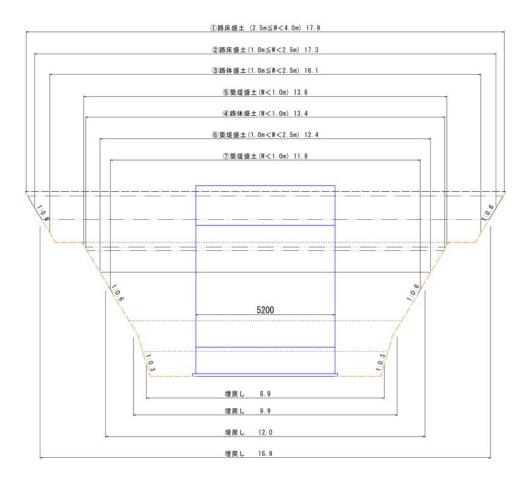
平面図



土量算出根拠図:埋め戻し 断面図



正面図



9. 七工

(1)床掘

十工(B領域) 掘削(軟岩) 7.8 × 8.9 = 69.4 合計 69.4 m3 掘削(礫質土 9.7 × 9.9 = 96.0 掘削合計 = 96.0 m3 土工(A領域) 掘削(礫質土 17.8 × 12 = 213.6 掘削(礫質土 8 × 16.9 = 135.2 掘削合計 348.8 m3 控除(舗装) 73 × 0.1 = 控除(石積) 12.4 × 0.35 × 4.4 = 控除(Con) 12.4 × 1.8 = 7.3 19. 1 22.3 掘削合計(控除あり) = 300.1 m3 (2) 埋戻し最大埋戻し幅 4m以上 7.8 × 8.9 8.7 × 9.9 = = = = 埋戻し 69.4 9.9 86. 1 15.7 \times 12 188.4 16. 9 $8 \times$ 135. 2 埋戻し合計(控除なし) = 479.1 m3 控除(均しコン) 2.3 = 控除(竪壁) 1.5 × 5.2 × 2.838 = 控除(護岸) 0.73 × 12.4 = 控除(護岸) 0.83 × 12.4 = 控除(護岸) 0.71 × 12.4 = = 20.9 22. 1 9. 1 10.3 8.8 埋戻し合計(控除あり) = 405.6 m3 (3) 路床盛土 2.5m以上4.0m未満 路床盛土 0.5 × 17.9 9.0 17.9 = 9.0 埋戻し合計 (控除あり) = 9.0 m3 (4) 路床盛土 1.0m以上2.5m未満 路床盛土 1.9 × 17.3 32. 9 埋戻し合計 (控除あり) = 32.9 m3

(5) 路体盛土 1.0m以上2.5m未満

(6) 路体盛土 1.0m未満

路床盛土
$$0.3 \times 13.4 = 4.0$$
 埋戻し合計 (控除あり) = 4.0 m

(7) 築堤盛土 1.0m以上2.5m未満

築堤盛土 $1.4 \times 12.4 = 17.4$ 埋戻し合計 (控除あり) = 17.4 m3

(8)築堤盛土 1.0m未満

築堤盛土 $0.8 \times 13.6 = 10.9$ 築堤盛土 $0.2 \times 11.6 = 2.3$ 埋戻し合計 (控除あり) = 13.2 m3

(9) 残土処理

掘削(礫質土 96.0 + 300.1 - 405.6 - 9.0 - 32.9 - 30.6 - 4.0 - 13.2 - 17.4 = -116.6 m3 不足量は購入掘削(軟岩) = 69.4 m3

(10) 基面整正

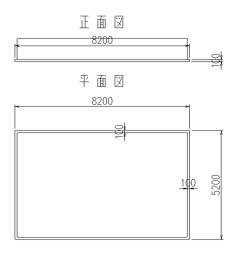
= 22.8 m3

P1橋脚数量計算書

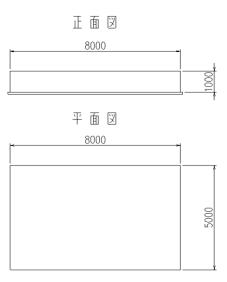
数量集計表1

工種		種別		単位	数量	摘	要
均しコンクリート		型枠	t = 100mm	m^2	2.7		
		コンクリート	IJ	IJ	42.6		
			σ ck=18 N/mm ²	m^3	4.3		
躯体工	型枠工	底 版	一般型枠	m^2	26.0		
		柱	IJ	"	65. 3		
			円形型枠	11	35.5		
		合 計		IJ	126.8		
	, in 1 	-t- 11P	24.27./ 2	9	40.0		
	コンクリート工	底版	$\sigma_{\rm ck}$ =24 N/mm ²	m^3	40.0		
		柱	"	"	74. 9		
		合 計		II.	114. 9		
	鉄 筋	D10	SD345	kg	_		
		D13	II.	11	54		
		D16~D25	IJ	11	4 898		
		D29~D32	11	11	_		
		D35	IJ	11	5 013		
		D38	IJ.	11	_		
		D41	"	11	_		
		D51	IJ	11	-		
		合 計		"	9 965		
	圧接ケ所数	D29+D29		ヶ所	_		
		D32+D32		11	_		
		D35+D35		11	_		
		D51+D51		11	_		
		合 計		"	_		
	•						
	支承箱抜	円筒型枠	φ 250	m	10.6		
		一般型枠		m ²	0.9		
		無収縮モルタル		\mathbf{m}^3	0.9		
仮設工	足場工	手摺先行型枠組足場	H ≦ 30.0 m	掛m ²	166		
土工	床 掘り	オープン掘削 礫質土	A領域	m ³	134. 7		
		オープン掘削 軟岩	A領域	\mathbf{m}^3	162. 4		
	埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満		11	218. 9		
	残土処理	礫質土		11	-84. 2		
		軟岩		"	162. 4		
	基面整正			m^2	42.6		

均しコンクリート



底版



1. 均しコンクリート (厚t= 100 mm)

$$A = 8.20 \times 5.20$$
 = 42.6 m²
 $V = 8.20 \times 5.20 \times 0.10$ = 4.3 m³

2. 均しコンクリート型枠

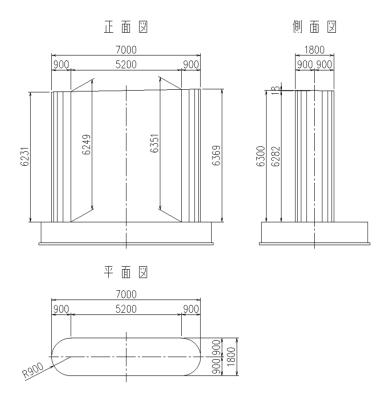
$$A = (8.20 + 5.20) \times 2 \times 0.10 = 2.7 \text{ m}^2$$

3. 躯体型枠

(1) 底 版

$$A = (8.00 + 5.00) \times 2 \times 1.00 = 26.0 \text{ m}^2$$

柱



(2) 柱

a)一般型枠

$$A1 = 5.20 \times 1/2 \times (6.25 + 6.35) \times 2$$
 = 65.5 m²
 $A2 = -5.20 \times 0.02 \times 2$ = -0.2 m²

一般型枠
$$\Sigma A = 65.3 \text{ m}^2$$

b)円形型枠

$$A3 = 1/2 \times \pi \times 1.80 \times 1/2 \times (6.23 + 6.25) = 17.6 \text{ m}^{2}$$

$$A4 = 1/2 \times \pi \times 1.80 \times 1/2 \times (6.37 + 6.35) = 18.0 \text{ m}^{2}$$

$$A5 = -1/2 \times \pi \times 1.80 \times 0.02 = -0.1 \text{ m}^{2}$$

円形型枠 $\Sigma A = 35.5 \text{ m}^2$

(3) 型枠合計

a)一般型枠

$$\Sigma A = 26.0 + 65.3$$
 = 91.3 m² b) 円形型枠

$$\Sigma A =$$
 = 35.5 m²

4. 躯体コンクリート

(1) 底 版

$$V = 8.00 \times 5.00 \times 1.00 = 40.0 \text{ m}^3$$

(2) 柱

(3) コンクリート合計

$$\Sigma V = 40.0 + 74.9 = 114.9 \text{ m}^3$$

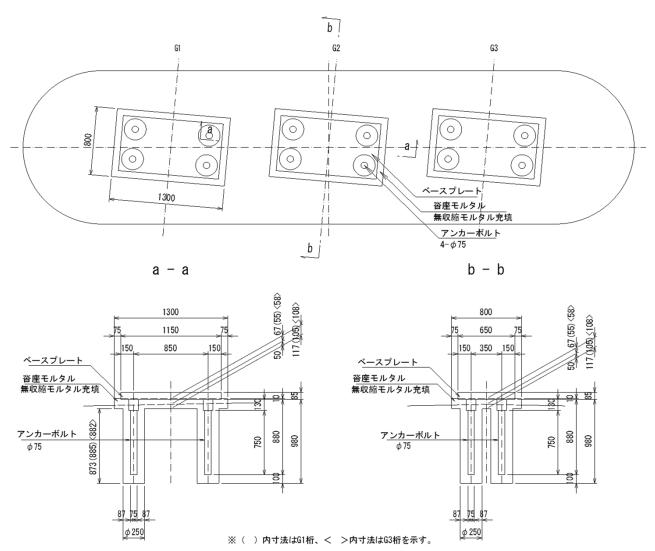
5. 鉄 筋

配筋図より

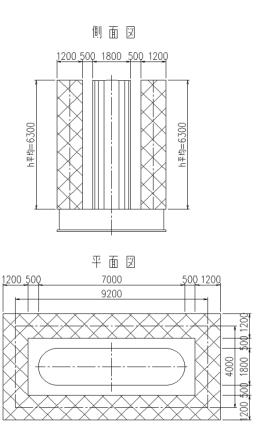
			橋 脚							
種	別	単位	SD345				合	計		
D10 D13		kg								
D13]]	54					54		
	D16]]	3 626					3 626		
D16	D19	"	175					175		
\$	D22	"	1 097					1 097		
D25	D25	"								
	計]]	4 898					4 898		
D29	D29]]								
5	D32]]								
D32	計]]								
D35]]	5 013					5 013		
D38]]								
D41]]								
D51]]								
合	計	"	9 965					9 965		
	D25	ケ所								
	D29]]								
	D32]]								
圧接ケ所数	D35]]								
	D38]]								
	D41]]								
	D51]]								
合	計]]								
	D25	ケ所								
	D29]]								
	D32]]								
機械継手	D35	"								
IX IXITE J	D38	"								
	D41	"								
	D51	"								
合	計	"								

支承箱抜

支承部詳細図



足場工(躯体)



6. 支承箱抜

- (1) 支承箱抜き
 - (a) 円筒型枠

 ϕ 250

$$L1 = 0.87 \times 4$$

 $L2 = 0.89 \times 4$

$$L3 = 0.88 \times 4$$

$$A1 = (0.80 + 1.30) \times 2 \times 0.07$$

$$A2 = (0.80 + 1.30) \times 2 \times 0.06$$

$$A3 = (0.80 + 1.30) \times 2 \times 0.06$$

(2) 無収縮モルタル

$$V1 = 0.80 \times 1.30 \times 0.12 - 0.65 \times 1.15 \times 0.01$$

$$V2 = 1/4 \times \pi \times (0.25^{2} \times 0.87 - 0.08^{2} \times 0.88) \times 4$$

$$V3 = 0.80 \times 1.30 \times 0.11 - 0.65 \times 1.15 \times 0.01$$

$$V4 = 1/4 \times \pi \times (0.25^{2} \times 0.89 - 0.08^{2} \times 0.88) \times 4$$

$$V5 = 0.80 \times 1.30 \times 0.11 - 0.65 \times 1.15 \times 0.01$$

$$V6 = 1/4 \times \pi \times (0.25^{2} \times 0.88 - 0.08^{2} \times 0.88) \times 4$$

$\Sigma V = 0.9 \text{ m}^3$

=

7. 足場工

(1) 躯体

h = 6.300 m

平均設置高 H≤30.0m, 手摺先行型枠組足場

$$A = (9.2 + 4.0) \times 2 \times 6.3$$

= 166 掛m²

3.5 m

3.6 m

3.5 m

10.6 m

0.3 m^2

0.3 m^2

 $0.3 \, \mathrm{m}^2$

 0.9 m^2

 $0.1 \, \mathrm{m}^3$

 $0.2 \, \mathrm{m}^3$

0.1 m^3

0.2 m^3

0.1 m^3

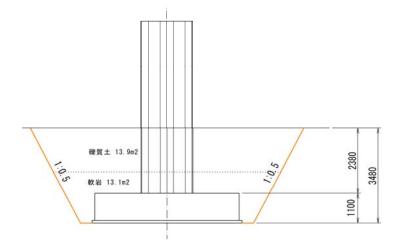
0.2 m^3

 $\Sigma L =$

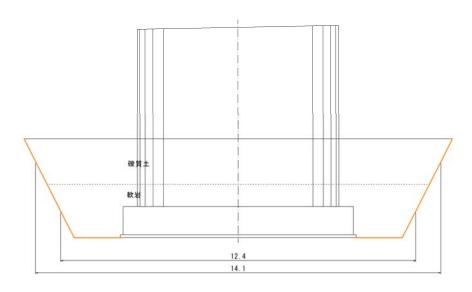
 $\Sigma A =$

土量算出根拠図:床掘

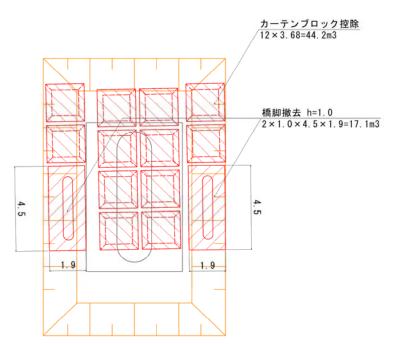
断面図



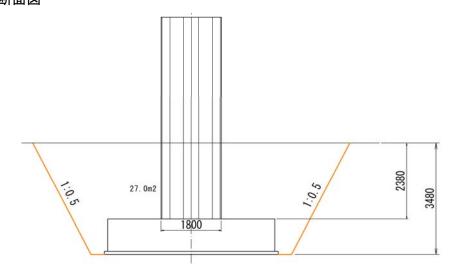
正面図



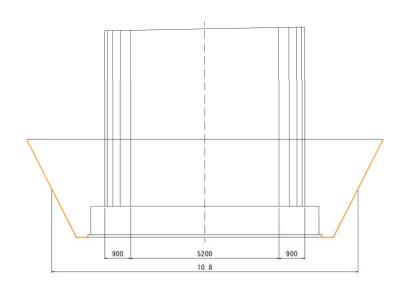
平面図



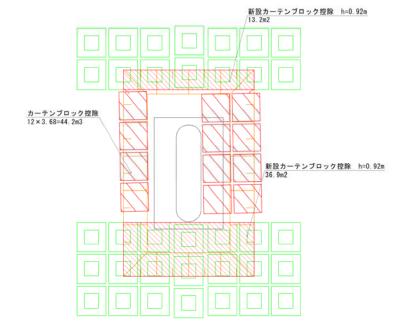
土量算出根拠図:埋め戻し 断面図



正面図







8. 七工

(1)床掘

土工(A領域)

合計 162.4 m3

控除(カーデンブ゛ロック) = 44.2 控除(橋脚) = 17.1

掘削合計(控除あり) = 134.7 m3

(2) 埋戻し最大埋戻し幅1m以上 4m未満

控除(均しコン)
$$=$$
 4.3
控除(底版) $=$ 40.0
控除(竪壁) 1.8 × 5.2 × 2.38 $=$ 22.3
控除(護岸) $1/4 \times \pi \times 1.8 \times 1.8$

(3) 残土処理

(10) 基面整正

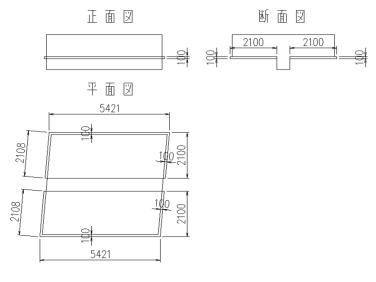
= 42.6 m3

A2橋台数量計算書

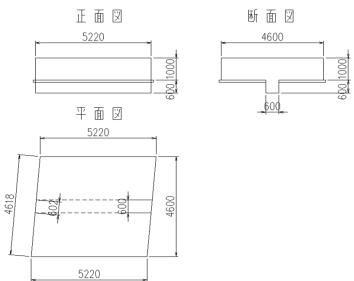
数量集計表1

工種		種	別		単位	数量	摘	要
均しコンクリート		型枠		t = 100mm	${\tt m}^2$	3.0		
		コンク		IJ.]]	22.8		
				σ ck=18 N/mm 2	m^3	2. 3		
躯体工	型枠工	1次施工	底版	一般型枠	m^2	19. 7		
			竪壁	<i>II</i>]]	75. 6		
			パラペット	IJ]]	15.8		
			合計]]	111. 1		
		2次施工	パラペット	一般型枠]]	1. 2		
	コンクリート工	1次施工	底版	σ ck=24 N/mm 2	m^3	25. 9		
			竪壁	IJ]]	44. 1		
			パラペット	IJ]]	3. 6		
			合計]]	73. 6		
		2次施工	パラペット	σ ck=24 N/mm 2]]	0.3		
	鉄筋	D10		SD345	kg	_		
		D13		IJ]]	369		
		D16~D2	25	IJ]]	3 053		
		D29~D3	32	IJ]]	_		
		D35		11	"	_		
		D38		IJ]]	_		
		1	合計]]	3 422		
	支承箱抜	円筒型	卆	$\phi 125$	m	3. 2		
		一般型標	卆		m^2	0.3		
		無収縮	モルタル		m^3	0. 1		
仮設工	足場工	手摺先行	行型枠組足場	H ≦ 30 m	掛m ²	158		
土工	床 掘り	上切み	オープン掘削	A領域	m^3	50. 7		
		工留め, 礫質土	ローノンが問	B領域	11	149. 9		
				C領域]]	35. 3		
				合計	11	235. 9		
		土留,オー	ープン掘削軟岩	C領域]]	151. 2		
	埋 戻し	最大埋	戻幅4m以上]]	286.0		
	残土処理	薛]]	-38. 2		
			軟岩]]	151. 2		
	基面整正				\mathbf{m}^2	22.8		
	-							

均しコンクリート



底版



1. 均しコンクリート

$$A = 5.42 \times 2.10 \times 2$$
 = 22.8 m²
 $V = 5.42 \times 2.10 \times 0.10 \times 2$ = 2.3 m³

2. 均しコンクリート型枠

$$A = (5.42 + 2.11) \times 2 \times 0.10 \times 2 = 3.0 \text{ m}^2$$

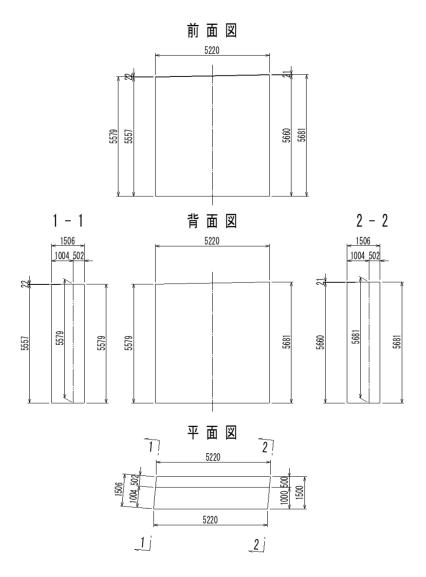
3. 躯体型枠

3-1. 1次施工

(1) 底 版

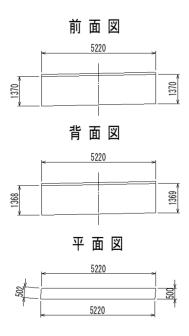
$$A = (5.22 + 4.62) \times 2 \times 1.00 = 19.7 \text{ m}^2$$

竪壁

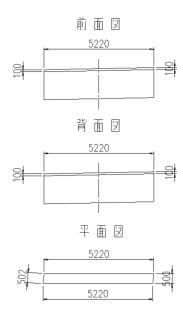


(2) 竪 壁

パラペット



パラペット (2次施工)



(3) パラペット

(4) 1次型枠合計

$$\Sigma A = 19.7 + 75.6 + 15.8 = 111.1 \text{ m}^2$$

3-2. 2次施工

(1) パラペット

 $\Sigma A =$

4. 躯体コンクリート

4-1. 1次施工

(1) 底 版

$$V = 5.22 \times 4.60 \times 1.00 + 5.22 \times 0.60 \times 0.60 = 25.9 \text{ m}^3$$

(2) 竪 壁

$$V = 1/2 \times ($$
 29.3 + 29.4) \times 1.00 + 29.4 \times 0.50 = 44.1 m³

(3) パラペット

(4) 1次コンクリート合計

$$\Sigma V = 25.9 + 44.1 + 3.6 = 73.6 \text{ m}^3$$

4-2. 2次施工

(1) パラペット

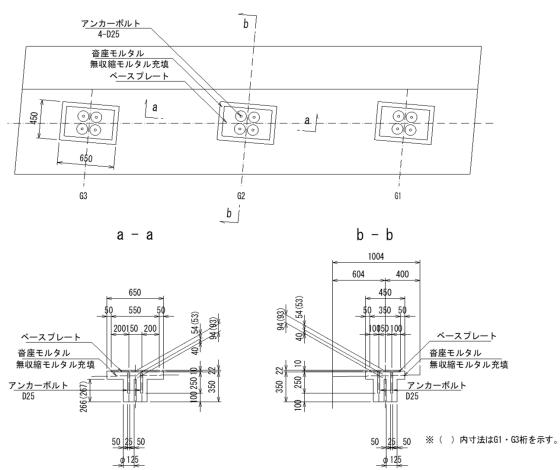
$$V = 1/2 \times (0.5 + 0.5) \times 0.50$$
 = 0.3 m³

5. 鉄 筋 (SD345) 配筋図より

錘		出任			橋	台			Δ ∄ Ι.
種	別	単位	普通鉄筋						合 計
D	10	kg							_
D	13]]	369						369
	D16	"	1 379						1 379
D16	D19]]	373						373
5	D22	"	1 001						1 001
D25	D25]]	300						300
	計]]	3 053	-	_	_	_	_	3 053
D29	D29]]							_
5	D32]]							_
D32	計]]	ı	ı	_	_	_	_	_
D	35]]							_
D	38]]							_
合	丰]]	3 422	1	_	_	_	_	3 422
	D29+D29	ヶ所							_
圧接ケ所数	D32+D32]]							_
	D35+D35]]							_
	計]]	_	-	_	_	_	_	_
	D29+D29	ヶ所							_
機械継手	D32+D32]]							_
	D51+D51]]							_
	計]]	_	_	_	_	_	_	_

支承箱抜

支承部詳細図



6. 支承箱抜

- (1) 支承箱抜き
 - (a) 円筒型枠

 ϕ 125

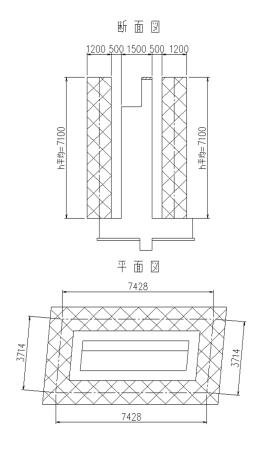
(b)一般型枠

$$A = (0.45 + 0.65) \times 2 \times 0.05 \times 3 = 0.3 \text{ m}^2$$

(2) 無収縮モルタル

 $\Sigma V = 0.1 \text{ m}^3$

足場工 (躯体)



7. 足場工

(1) 躯 体

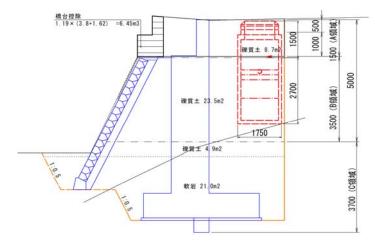
平均設置高 h=構造物中心高さ = 7.100 m

平均設置高 H≤30.0m, 手摺先行型枠組足場

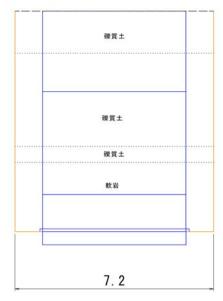
 $A = (7.4 + 3.7 + 7.4 + 3.7) \times 7.1$ = 158 掛 m^2

土量算出根拠図:床掘

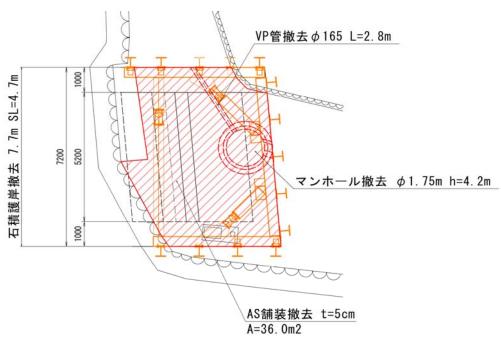
断面図



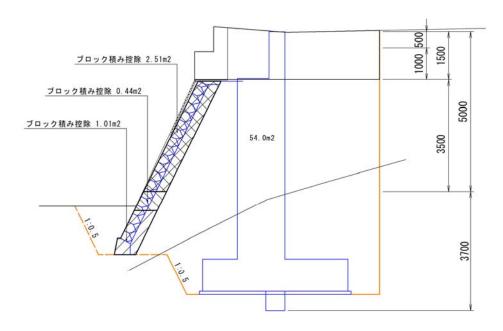
正面図



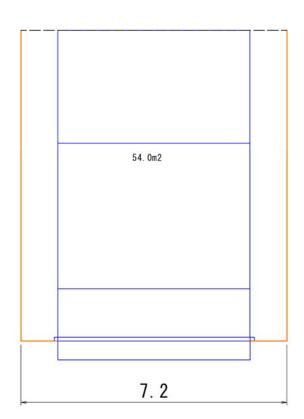
平面図



土量算出根拠図:埋め戻し 断面図



正面図



9. 土工

(1)床掘

(10) 基面整正

(1) 木畑				
土工(C領		21 ×	7.2 = 151.2 合計	151. 2 m3
	掘削(礫質土	4.9 ×	7.2 = 35.3 掘削合計 =	35. 3 m3
土工(B領		23.5 ×	7.2 = 169.2 合計	169. 2 m3
	控除(石積) 控除(マンホール) 控除(VP管)	$7.7 \times 1/4 \times 1.75 \times 1/4 \times 0.165 \times$	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	6. 5 0. 1
土工(A領	•	8.7 ×	掘削合計(控除あり) = 7.2 = 62.6 掘削合計 =	2200
(9) 畑 戸 ご	控除(舗装) 控除(橋台) 控除(マンホール) - 最大埋戻し幅 4	1/4 × 1.75 ×	$ \begin{array}{ccc} 0.05 & = \\ \pi & \times & 1.75 \times \end{array} $	1. 8 6. 5 3. 6
(2) 在庆(埋戻し	54 ×	7.2 = 埋戻し合計 (控除なし) =	000.0
(0) 砖土	控除(均しコン) 控除(底版) 控除(竪壁) 控除(護岸) 控除(護岸) 控除(護岸)	1. 01 × 0. 44 × 2. 51 ×	= 7.7 = 7.7 = 7.7 = 7.7 = 埋戻し合計(控除あり)=	44. 1 7. 8 3. 4 19. 3
(9) 残土	処理 掘削(礫質土 掘削(軟岩)	35.3 + 286.0	149.9 + 62.6 — =	-38.2 m3 不足量は購入 151.2 m3

 $22.8 \, \mathrm{m}3$

仮設工数量計算書(A1橋台)

		工事費內訳	 書	切点 促極下並	2/7 工仮設工事(A1)
工 種	種別		単位	数 量	備考
	7里 ガリ		平位	数 里	/順
仮設工					
	河道掘削工	掘削	m3	340	
		盛土	m3	140	
	大型土のう		袋	549	
	八至工のテ		衣	343	
	工事用道路	RC40-0 W=3.0m	m	74	
		敷鉄板 t=22mmW=3.0m	m	74	
	工事用道路土工	盛土	m3	710	
	施工ヤード				
	がビユン ()・				
	整地工	不陸整正補足材有	m2	1979	
	敷鉄板	t=22mm	m2	1979	
旧橋撤去					
	鉄筋コンクリート		m3	51	
			mo		
運搬処理工					
	殼運搬	鉄筋コンクリート	m³	51	
	dell for setting	Nil tolen			
	殼処理	鉄筋コンクリート	m ³	51	
借地面積			m2	150	
旧地田假			1114	150	

下部工作	仮設工(A1)								切	人保橋		P 1
工種・種別	細別・規格		計		算	式			数	量	単	位
河道掘削工	掘削	平均計算書より		344. 3						340	m^3	
	盛土	平均計算書より		140. 9						140	m^3	
大型土のう		183. 00 ×	3.00				=	549.0		549	袋	
工事用道路	敷鉄板 t=22mm W=3.0m		=	74. 3						74	m	
		74.3 ×	3.00 =	222. 9	m2							
工事用道路	敷砂利 RC40-0		=	74. 3						74	m	
		74.3 ×	3.00 =	222. 9	m2							
工事用道路土工	盛土	平均計算書より		707. 4						710	m ³	

下部工	仮設工(A1)					切	久保橋		P 2
工種・種別	細別・規格		計	算	式	数	量	単	位
施工ヤード									
整地工	不陸整正 補足材有	(求積)	=	1979			1979	m2	
敷鉄板	1524×6096 t=22mm						1979	m2	

下部工	仮設工(A1)		切久保橋		P 3
工種・種別	細別・規格	計 算 式	数量	単	位
旧橋撤去					
コンクリート構造物壊し	鉄筋コンクリート	14.40 + 19.98 + 16.23 = 50.61 A1橋台 P1橋脚 P2橋脚 撤去数量根拠図より	51	m3	
借地面積		図面より 35.1 + 114.7 = 149.8	150	m2	
	35.1m2	114.7m2			

	土	工	計算	事 書					切久	保橋	
測点		断	:	面	平	均断	面	口二 肉件	体	. 5	債
NO 追加	印距離	掘削	盛 立		掘 削	盛 立		距 離	掘 削	盛 立	
0.0	0.0	2.2	0.9		1.10	0.45					
156.5	56.5	2.2	0.9		2.20	0.90		156.5	344.3	140.9	
							合計	156.5	344.3	140.9	

工事用	道路	上工計	・算 書					切久	保橋	
測点	断	î î	面	<u> </u>	均断	面	口口 肉件	付	Ž Ž	積
NO 追加距离	掘 削	盛立		掘 削	盛立		·距 離	掘削	盛立	
0.0	0.0	11.1								
27.1 27.1	0.0	0.0			5.55		27.1		150.4	
27.1 0.0	0.0	23.6			11.80					
74.3 47.2	0.0	0.0			11.80		47.2		557.0	
			*							
				<u> </u>						

仮設工数量計算書(P1橋脚、A2橋台)

			2/14 切久保橋下部工仮設(P1・A2)		
工 種	種別	<u>工 </u>	書 _{単位}	数量	備考
	1里 刀切	/μμ //·	辛匹)/fi ^7
,,,,,,					
	河道掘削工	掘削	m3	3000	
	大型土のう		袋	846	
	仮設パイプ設置・撤去	高耐圧ポリエチレン管 φ 1000	m	32	
	工事用道路	RC40-0 W=3.0m	m	470	
		敷鉄板 t=22mmW=3.0m	m	470	
	工事用道路土工				
	HE XII	1.775	0	200	
	掘削	土砂	m3	300	
	盛土		m3	1500	
			1113	1300	
	施工ヤード				
	76.14 T				
	整地工	不陸整正補足材有	m2	3527	
	敷鉄板	t=22mm	m2	3527	
	仮設土留工	親杭横矢板(切梁)	式	1	
旧橋撤去					
		鉄筋コンクリート	m3	75	
	床版1次及び2次破	1.112			
	砕撤去	床版・地覆	m3	59	
	方相 松 七	# 181 . 2 0			
	高欄撤去	ガードレールC	m	51	
		ネットフェンス	- m	E 1	
	桁1次及び2次切断	イソドノエイ ク	m	51	
	撤去	鋼橋	t	42	
	111/ 77	5-L 3 141		74	
運搬処理工					

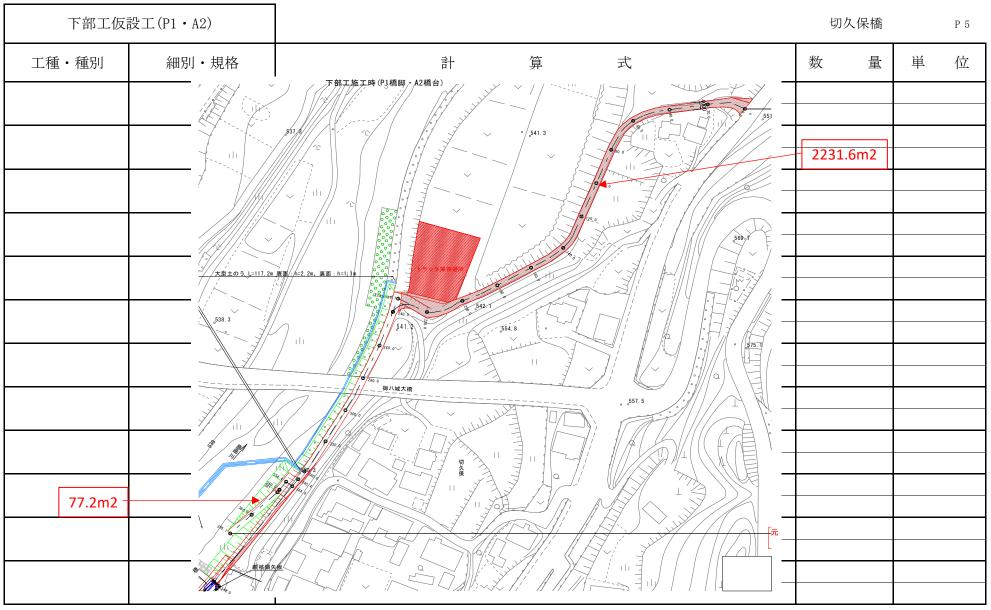
		工事費片	引 訳 書		切久保橋下部工	仮設 (P1・A2)
工種	種 別	細	別	単位	数量	備考
	殼運搬	鉄筋コンクリート		m^3	134	
	殼処理	鉄筋コンクリート		m^3	134	
借地面積				m2	2309	

下部工仮	設工(P1·A2)		切久保橋	P 1
工種・種別	細別・規格	計 第 式	数量	単 位
河道掘削工	掘削	平均計算書より 3018.3	3000	m ³
大型土のう		$3.00 \times 157.60 = 473$		
		$3.00 \times 117.20 = 352$		
		$3.00 \times 6.90 = 21$		
		合計 = 846	846	袋
仮設パイプ 設置・撤去	高耐圧ポリエチレン管 φ1000	$1.00 \times 31.80 = 31.80$	31.8	m

下部工仮設工(P1・A2)			切久保橋	P 2
工種・種別	細別・規格	計 第 式	数量	単 位
工事用道路	敷鉄板 t=22mm W=3.0m	461.60 + 16.70 / 2.0 = 470.0 3.0m換算	470.0	m
		$469.95 \times 3.00 = 1410 \text{ m2}$		
工事用道路土工	掘削	平均計算書より 300.0	300	m ³
	盛土	平均計算書より 1548.0	1500	m ³
施工ヤード・待避 所				
整地工	不陸整正 補足材有	2400.00 + 1127.0 = 3527.0	3527	m2
敷鉄板	1524×6096 t=22mm		3527	m2

下部工仮設工(P1・A2)										切	久保橋		P 3
工種・種別	細別・規格			計	算		式			数	量	単	位
仮設土留工	親杭横矢板	材料数量的	は土留工数	女量総括表	を参照の、	こと。							
	場所打杭 (ダウンザホールハンマー)A工法							=	14		14	本	
	切梁・腹起工設置							=	15. 76		15.8	t	
	切梁・腹起工撤去							=	15. 76		15.8	t	
	H型鋼 不足分弁償金 H-400中古							=	24. 08		24. 1	t	
	山留材賃料 H400型 90日想定							=	10. 38		10.4	t	
	オイルジャッキ賃料 H400用 90日想定							=	6		6	個	
	手動ポンプ賃料 H400用 90日想定							=	1		1	個	
	溝形鋼(大形)SS400 8×200×90							=	0. 33		0.3	t	
	摩擦接合用高力ボルト 六角F10T M22×90							=	36		36	組	
	水中ポンプ										1	式	

下部工仮設工(P1・A2)			切久保橋	P 4
工種・種別	細別・規格	計 第 式	数量	単 位
旧橋撤去				
コンクリート構造 物壊し	鉄筋コンクリート	16. 23 + 16. 23 + 19. 98 + 16. 23 + 6. 45 = 75. 12 P3橋脚 P4橋脚 P5橋脚 P6橋脚 A2橋台	75	m3
床版1次及び2次破 砕撤去	床版・地覆	= 58.9 撤去数量根拠図より	59	m3
高欄撤去	ガードレールC	= 51.2 撤去数量根拠図より	51	m
	ネットフェンス	= 51.2 撤去数量根拠図より	51	m
桁1次及び2次切断 撤去	鋼橋	= 41.9 撤去数量根拠図より	42	t
借地面積		2231.60 + 77.20 = 2308.80 次ページより	2309	m2

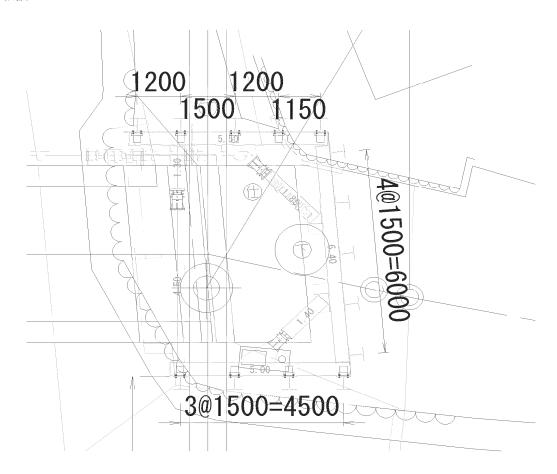


	土	工	計	算 書							切	久保	橋災:	害	
測	点	岁	ŕ	面	<u> </u>	z 均	断	面		动件		体	į.	ź	
NO	追加距離	掘削	盛立		掘削	盛	<u>\\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ </u>		距	離	掘	削	盛	<u>1</u>	
0.0	0.0	23.2			11.60)									
130.1	130.1	23.2			23.20)			1	30.1	30	18.3			
	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u></u>			合計	1	30.1	30.	18.3			

工	事用	道路二	上工計	・算 書					切久保	橋災害	
測	点	断	î î	面	平	均断	面	·距離	体	. 5	債
NO	追加距離	掘 削	盛立		掘削	盛立		此	掘 削	盛立	
0.0	0.0	0.0	0.0								
220.0	220.0	0.0	0.0					220.0			
220.0	0.0	0.0	4.3			2.15					
220+16.7	16.7	0.0	4.3			4.30		16.7		71.8	
220+16.7	0.0	2.5	3.6		1.25	1.80					
340.0	120.0	2.5	3.6		2.50	3.60		120.0	300.0	432.0	
340.0	0.0	0.0	21.3			10.65					
361.7	21.7	0.0	21.3			21.30		21.7		462.2	
395.1	55.1	0.0	5.3			13.30		33.4		444.2	
344.0+40.5	0.0	0.0	5.3			2.65					
344.0+66.5	26.0	0.0	5.3			5.30		26.0		137.8	
_							合計	437.8	300.0	1548.0	

	土 留	/ め工数	量組	総括表	
工種	細別	仕 様	単位	合計	摘要
【仮設工】					
	親杭	H-400x400x13x21	t	24. 08	売却
	山留主材	山留主材400用	t	10. 38	賃貸
	山留副部材A	H400加工材	t	2. 28	賃貸
	山留副部材B	H400用	t	0. 42	消耗材
仮設土留め工	ジャッキ類	H400用	t	1. 76	賃貸(一部消耗材)
灰灰工用の工	角度調整材	H400加工材	t	0. 56	賃貸
	ずれ止め		t	0.35	売却
		合 計	t	39. 84	
	打 設 長		m	140. 00	最大N値1500
	切梁腹起し架け払い		t	15. 76	

仮設工



1. 仮設工重量

1)親杭 親杭

> H-400x400x13x21 w = 172 kg/m 長さ(m) L = 10.0 m

数量(本or枚) N = 14 本 重量 $w = 10.0 \times 14 \times 172.0$

= 24,080 kg = 24.08 t

親杭重量 = 24.08 t

2)山留主材

腹起し

山留主材400用 w = 200 kg/m 長さ(m) L = 33.8 m

数量(本or枚) N = 1 本 重量 $w = 200.0 \times 33.8 \times 1.0$

= 6,760 kg = 6.76 t

切梁

山留主材400用 w = 200 kg/m 長さ(m) L = 11.6 m

数量(本or枚) N = 1 本 重量 w = 200.0 × 11.6 × 1.0

= 2,320 kg = 2.32 t

火打ち 山留主材400用 w = 200 kg/m 長さ(m) L = 6.5 m 数量(本or枚) N = 1 本 重量 w = 200.0 × 6.5 × 1.0	= =	1,300 kg 1.30 t
山留主材重量	<u>=</u>	10.38 t
3)山留副部材		
山留副部材A = 山留主材×22% = 10.38 t × 22 %	=	2.28 t
山留副部材B = 山留主材×4% = 10.38 t × 4 %	=	0.42 t
山留副部材重量	=	2.70 t
4)ジャッキ類		
ジャッキ オイルJK(KOP-2040) w = 290 kg/個 数量(本or枚) N = 6 個 重量 w = 290.0 × 6.0	=	1,740 kg 1.74 t
オイルポンプ(KHP-4) w = 23 kg/個 数量(本or枚) N = 1 個 重量 w = 23.0 × 1.0	= =	23 kg 0.02 t
オイル(売り切り)50 数量(本or枚) N = 1 個		
ジャッキ類重量	=	1.76 t
5)角度調整材 角度調整材 自在火打ち受けH400用 w = 141 kg/個 数量(本or枚) N = 4 個 重量 w = 141.0 × 4.0	= =	564 kg 0.56 t
6)ずれ止め		
溝形鋼 [-200x90x8x13.5 w = 30.3 kg/m 長さ(m) L = 0.6 m 数量(本or枚) N = 18 本 重量 w = 30.3 × 0.6 × 18.0	= =	327 kg 0.33 t
ボルト HTB(M22X90)F10T w = 0.62 kg/個 数量(本or枚) N = 36 個 重量 w = 0.6 × 36.0	= =	22 kg 0.02 t

7) 仮設工重量

ずれ止め重量

W= 24.08 + 10.38 + 2.70 + 1.76 + 0.56 + 0.35 <u>= 39.84 t</u>

= 0.35 t

2. 施工

1)打設長

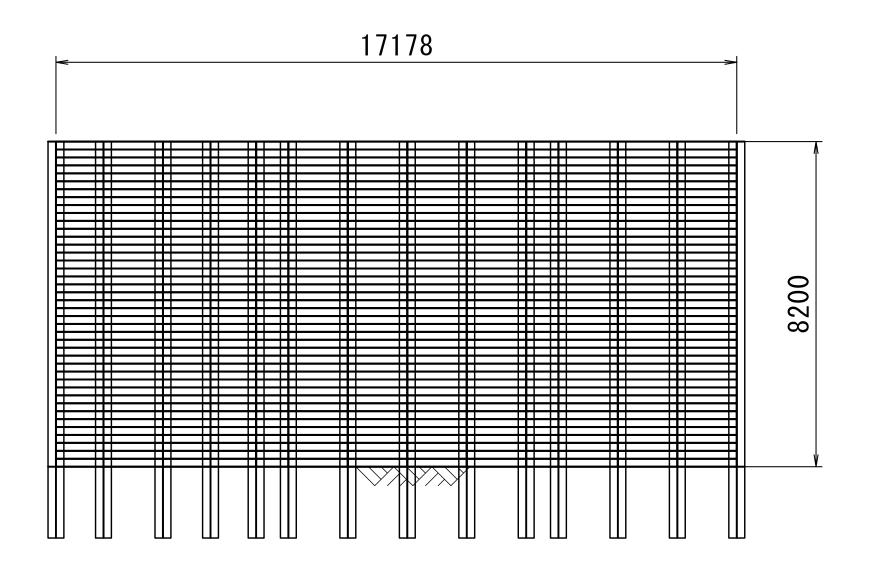
土質	記号	最大N値	層厚H(m)
砂礫	bk	34	2.25
砂礫	Ag	1500	3.00
岩塊・玉石	ok-w	38	1.55
岩塊・玉石	ok	60	3.20
合計			10.00

最大N値1500

2)切梁腹起し設置撤去工

重量 W = 10.38 + 2.70 + 1.76 + 0.56 + 0.35 <u>= 18</u>

= 15.76 t



部材表

木矢板	t=5.1cm	S=	140.86m²

護岸工数量計算書

種 別 <u> </u> <u> </u>	工 事 費 内 訳 ³ ^細	単位 単位 m3	切久保橋 数 量	護岸工 備 - 2
	細別		数量	備
注 土		m3		
· 注土		m3		
ž土		m3		
注 土		m3		
		_	60	
ンクリートブロック工	練積 控え35 c m			
ンクリートブロック基礎	土台工 50-B- I	m	34	
コンクリート	18-8-40BB, W/C≦60%	m3	7	
型 枠		m2	31	
faa -fe/a		_		
基面整止		m2	20	
	√+√±		100	
ンクリートプロック積	練槓 控え35 c m	m2	188	
い。声はっいたり。		0	4.0	
込・ 表込コンクリート	別はペコングリート18-8-25BBW/C≥60%	m3	46	
司:3. 東:3. オオ <i>(</i>	亩;;; ttpC40_0	m 2	62	
可以"表达的 (件石 <i>)</i>	表处的 NC40-0	1113	02	
三世コンカⅡート	18-8-25RR W/C < 60%	m 3	9	
	10 0 20DD, W/ C=00/0	1113	2	
1 + 地 杉		m2	6	
4 20/100		1112		
上面整形(切十部)		m2	210	
1 m 12/1/ ()4 12 HP/	秋正 //	1112	210	
ンクリートブロックエ	<u>練</u> 積 控え35cm 裏コンあり			
	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,			
ンクリートブロック基礎	土台工 50-B-Ⅲ	m	16	
コンクリート	18-8-40BB, W/C≦60%	m3	5	
<u></u> 발枠		m2	13	
医面整正		m2	10	
ンクリートブロック積	控え35cm 練積裏コンあり	m2	104	
	ロンクリート 型枠 基面整正 ンクリートブロック積 の では、裏込材(砕石) に端コンクリート の では、までは、では、では、では、では、では、では、では、では、では、では、では、では、で	型枠 E面整正 ンクリートブロック積 練積 控え35 c m B込・裏込コンクリート 胴込コンクリート18-8-25BBW/C ≤ 60% B込・裏込材(砕石) 裏込材RC40-0 E端コンクリート 18-8-25BB, W/C ≤ 60% H地板 樹脂発泡体倍率15 t=10mm E面整形(切土部) 裏整形 ンクリートブロックエ 練積 控え35 c m 裏コンあり ンクリートブロック基礎 土台工 50-B-Ⅲ コンクリート	コンクリート 18-8-40BB, W/C ≤ 60% m3 型枠 m2 E面整正 m2 ンクリートブロック積 練積 控え35 c m m2 I込・裏込コンクリート IB込ュンクリート18-8-25BBW/C ≤ 60% m3 ID込・裏込材(砕石) 裏込材RC40-0 m3 ID込・裏込材(砕石) 裏込材RC40-0 m3 ID I	### ### ### ### ### ### ### ### ### ##

					3/19
		工事費內訳	書	切久保橋	護岸工
工種	種別	細別	単位	数量	備考
	胴込コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%	m3	26	
	裏込コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%	m3	21	
	胴込·裏込材(砕石)		m3	34	
	天端コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%	m3	1	
	目地板	樹脂発泡体倍率15 t=10mm	m2	5	
	法面整形(切土部)	裏整形	m2	110	
	練石積工				
	コンクリートブロック基礎	土台工 50-B-Ⅱ	m	12	
	コンクリート	18-8-40BB, W/C≦60%	m3	2	
		, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,			
			m2	9	
	**				
	基面整正		m2	10	
	練石積	巨石φ35内外裏コンt=10cm	m2	72	
	***************************************	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		. –	
	巨石	φ 35cm内外	個	688	
		7	,,,		
	胴込コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%	m3	5	
	裏込コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%t=10cm	m3	7	
				•	
	裏込材	RC40-0	m3	24	
	法面整形(切土部)		m2	80	
	12 ри те/// (// Т-НИ)	X-E/I/	1112		
	1 2		++		
	コンクリート		m ³	11	
		10 0 10DD, 11/0=00/0	111	11	
	型 枠		m^2	83	
	主 1 十		m	00	
	亩敷心		0	10	
	裏整形		m2	13	

			4/19						
		工事費内訳書	<u> </u>	切久保橋	護岸工				
工 種	種 別	細別	単位	数量	備考				
	基面整正		m2	2					
	目地材	樹脂発泡体 倍率15t=10mm	m2	70					
	擦り付け工	練石積 巨石φ35内外 裏コンt=10cm	m2	33					
	巨石	φ 35cm内外	個	312					
	胴込コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%	m3	2					
	裏込コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%t=10cm	m3	3					
	胴込·裏込材(砕石)	裏込材RC40-0	m3	10					
	法面整形(切土部)	裏整形	m2	33					
	擦り付け工	カゴマット多段式	m2	20					
	中詰材	割栗石	m3	20					
	吸出し防止材		m2	34					
	足場工	単管傾斜足場	掛m2	450					
護床工									
	床掘	新設根固工箇所	m3	190					
	埋め戻し	新設根固工箇所	m3	10					
	根固工	標準平型ブロック 6 t	個	36					
	根固工	撤去再設置	個	12					
	寄石工	現地発生玉石	m3	18					
構造物撤去工									
	<構造物取壊し工>								
	構造物とりこわし								

				工	事	費	内	訳	書		ţ	刀久保橋	護岸工	-
工	種	種	別		細			別		単位	数	量	備	考
		石積取壊	L	練石	積 控	€35cm				m3		62		
運搬処理	工													
		殼運搬		ブロッ	ク積					m ³		62		
		殼処理		ブロッ	ク積					m ³		62		

詩	É 岸工									切	〕久保橋		P 1
工種・種別	細別・規格			計	算		式			数	量	単	位
盛土	路体盛土 左岸護岸背面	26.3 護床工詳	+ 2 細図よ					=	56. 2		60	m3	
コンクリート ブロックエ	控え35cm												
コンクリート ブロック基礎	土台工 50-B- I	28.70 護岸工展		5. 20 ŋ				=	33. 90		34	m	
コンクリート	18-8-40BB, W/C≦60%	0.20 1.0m当たり		33. 90		護岸コ	- 構造図より	=	6.8		7	m3	
型枠		0.90 1.0m当たり数		33. 90		護岸コ	1構造図より	=	30. 5		31	m2	
基面整正		33. 90	×	0. 51				=	17. 3		20	m2	

護	美 岸工		切久保橋	P 2
工種・種別	細別・規格	計 第 式	数量	単 位
コンクリートブ ロック積	練積 控え35cm	28.60 + 159.50 = 188.1 ブロック積護岸計算調書より	188	m2
胴込・裏込 コンクリート	胴込コンクリート 18-8-25BB W/C≦60%	$188.1 \times 0.22 \times (1+0.12) = 46.3$	46	m ³
	W/C <u>≥ 00</u> %	胴込コンクリート計算量 = 2.2 m ³ /10m ² 国土交通省施工パッケージ型積算基準H24.10.1 P.54 表4.11より		
胴込·裏込材 (砕石)	裹込材 RC40-0	9.40 + 52.40 = 61.8 ブロック積護岸計算調書より	62	m ³
天端コンクリート	コンクリート 18−8−25BB W/C≦60%	ブロック積工展開図より 10m当り 0.50m ³		
		$(20.30 + 8.1 + 5.20) \times 0.50 / 10.0 = 1.7$	2	m ³

護	岸工									切	久保橋		Р3
工種・種別	細別・規格	11.	+	算		式				数	量	単	位
目地板	樹脂発泡体 倍率15 t=10mm	ブロック積工展開図より	目地の間	隔10.	0m以下		3	箇所					
		プロック積部	5.6	×	0.35	X	3	=	5. 9				
		天端コンクリート部	0.50	/	10.0	X	3	=	0.2				
							計		6.1		6	m^2	
法面整形工													
法面整形(切土部)	裏整形	31.70 + 173.70 ブロック積護岸計算調	書より					=	205. 4		210	m2	

語	美 岸工								切	久保橋		P 4
工種・種別	細別・規格			計	算	式			数	量	単	位
コンクリート ブロックエ	控え35cm 裏コンあり											
コンクリート ブロック基礎	土台工 50-B-Ⅲ	護岸工展	開図よ	ŋ			=	15. 70		16. 0	m	
コンクリート	18-8-40BB, W/C ≤ 60%	0.30 1.0m当たり		15. 70	護岸二	C構造図より	=	4. 7		5.0	m3	
型枠		0.80 1.0m当たり		15. 70	護岸二	工構造図より	=	12.6		13. 0	m2	
基面整正		15. 70	X	0. 65			=	10. 2		10.0	m2	

護	岸工		切久保橋	P 5
工種・種別	細別・規格	計 第 式	数量	単 位
コンクリートブ ロック積	控え35cm 練積 裏コンあり	= 103.60 ブロック積護岸計算調書より	104	m2
	胴込コンクリート 18-8-25BB	$103.6 \times 0.22 \times (1+0.12) = 25.5$	26	m ³
	W/C ≦60%	胴込コンクリート計算量 = 2.2 m ³ /10m ² 国土交通省土木工事積算基準(平成20年度版) P72(3・3・5)より		
裏込 コンクリート	裏込コンクリート 18-8-25BB W/C≦60%	$103.6 \times 0.20 = 20.7$	21	m ³
胴込・裏込材 (砕石)	裏込材 RC40-0	= 33.8 ブロック積護岸計算調書より	34	m ³
天端コンクリート	コンクリート 18-8-25BB	ブロック積工展開図より 10m当り 0.80m ³		
	W/C ≦60%	$15.7 \times 0.80 / 10.0 = 1.3$	1	m ³

護	岸工									切	久保橋		P 6
工種・種別	細別・規格		 	算		式				数	量	単	位
目地板	樹脂発泡体 倍率15 t=10mm	ブロック積工展開図より	り 目地の間	隔10.	0m以下		2	箇所					
		プロック積部	6.6	×	0.35	X	2	=	4.6				
		天端コンクリート部	0.80	/	10.0	X	2	=	0.2				
							計		4.8		5	m ²	
法面整形工													
法面整形(切土部)	裏整形	ブロック積護岸計算調	書より					=	112.3		110	m2	
		2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	<u>, </u>										

語	美 岸工								切织	久保橋		P 7
工種・種別	細別・規格		=	ŀ	算	式			数	量	単	位
練石積工												
コンクリート ブロック基礎	土台工 50-B-Ⅱ	8.80 + 護岸工展開					=	11. 50]	2.0	m	
コンクリート	18-8-40BB, W/C≦60%	0.20 × 1.0m当たり数量			護岸	工構造図より	=	2. 3		2	m3	
型枠		0.80 × 1.0m当たり数量	11.50		護岸	工構造図より	=	9. 2		9	m2	
基面整正		11.50 ×	0.60				=	6. 90]	0.0	m2	

数 量 表

護	 岸工														切	人保橋		P 8
工種・種別	細別・規格					計		算		左	, ,				数	量	単	位
練石積	巨石 φ 35内外 裏コンt=10cm		護岸コ	[展]								=	72.	4		72	m2	
巨石	φ35cm内外		72. 4		< 95.0	/	10.0					=	687	7.8		688	個	
胴込 コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%		護岸コ	[展]	園図より							=	į	5. 1		5	m^3	
裏込 コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60% t=10cm											=	,	7.2		7	m^3	
裏込材	RC40-0											=	23	3.6		24	m^3	
法面整形(切土部)	裏整形				責護岸計算	節調書	より					=	78	3.7		80	m2	
		_		E (D)	φ35cm内	外 7	石材の				_							
			体面	積	PBのでは V=π D ³ /6 A=(π D ² /		単位 m ³ /個 m ² /個	0.	量 022 096									
					A' =(3 1/2) 本数量 N=1		m ² /個 個		106)5		_							
				胴辽	込材 10r ^{名称及で}			本数:	単位	数量	<u> </u>							
			コン	クリー	- F V=[(D	×10m²)	-(V × N)]	/2	m ³	0. 7	_							

語	美 岸工						切久保橋		P 9
工種・種別	細別・規格	計	算	式			数量	単	位
小口止工									
コンクリート	18-8-40BB, W/C≦60%	1.6 + 2.40 + 護岸工構造図より	2.40 +	1.7 +	1.30 +	1. 20 10. 60	11	m^3	
型枠		12.4 + 18.20 + 護岸工構造図より	18.10 +	13.6 +	10.70 +	9. 70 82. 70	83	m ²	
裏整形		<u>2.0 + 2.30 +</u> 護岸工構造図より	2.30 +	2.2 +	2.00 +	1. 80 12. 60	13	m^2	
基面整正		<u>酸件工構造図より</u> 0.3 + 0.30 + 護岸工構造図より	0.30 +	0.30 +	0.20 +	0. 20	2	m^2	
目地材	樹脂発泡体 倍率15 t=10mm	<u> 後</u>	15.80 +	11.5 +	8. 70 + =	7. 90 70. 30	70	m^2	
		咬什工冊起囚より				10. 50			
								+	
								<u> </u>	

神	養 岸工									切。	久保橋		P 10
工種・種別	細別・規格			計	<u></u>	算	式			数	量	単	位
すりつけ工 練石積	巨石φ35内外 裏コンt=10cm		15.20 + 岸工展開	17.60 図より				=	32. 80		33	m2	
巨石	φ35cm内外	3	82.80 ×	95.0 / 1	0.00			=	311.6		312	個	
胴込 コンクリート	18-8-25BB, W/C≦60%	護	1.10 + 岸工展開					=	2. 30		2	m ³	
裏込 コンクリート	18-8-25BB, W/C≤60% t=10cm	護	1.50 + 岸工展開					=	3. 30		3	m ³	
裏込材	RC40-0	護	4.60 + 5.30 = 9.90 護岸工展開図より = 9.90									m ³	
法面整形(切土部)	裏整形		<u>暖岸工展開図より</u> 15.20 + 17.60 = 護岸工展開図より								33	m2	
			径([) φ35cm内外	石材の	基本数量							
			â	称及び計算式	単位	数量						<u> </u>	
			体 科	$V = \pi D^3/6$	m ³ /個	0. 022		0					
		 	面利		m ² /個	0. 096							
			占有面積		m ² /個	0. 106							
			10m ² 当り	基本数量 N=10/A'	個	95		3					
			- 胴込材 10m ² 当りの基本数量										
			名称及び計算式 単位 数量 コンクリート V=[(D×10m²)-(V×N)]/2 m³ 0.7										

部	養 岸工									切。	久保橋		P 11
工種・種別	細別・規格			計	算	式				数	量	単	位
擦り付け工	カゴマット多段式 1.0×1.0×0.5						=	=	20.0		20	m2	
中詰材	割栗石						=	=	20.0		20	m3	
吸出し防止材							=	=	33.8		34	m2	
足場工	単管傾斜足場	212.60 +	237. 2				=	= ,	449. 8		450	掛m2	

護	美 岸工						切久保橋		P 12
工種・種別	細別・規格	計	算	式			数量	単	位
床掘	新設根固工箇所	16. 70 × (4. 40 +	6.7)		=	185. 4	190	m3	
埋め戻し	新設根固工箇所	0.50 ×(4.40 +	6.7)		=	5. 6	10	m3	
根固工	標準平型ブロック6t	護床工図面より			=	36.0 個	36	個	
		36. 00 × 4. 41 =	158. 76				158.8	m^2	
根固工	撤去再設置	護床工図面より			=	12.0 個	12	個	
寄石工	現地発生玉石		=	17.9			18	m^3	
構造物とりこわし工(石積取壊し)	練石積 控え35cm	(70.00 + 104.30 + 撤去数量根拠図より	2.5)× (). 35	=	61. 88	62	m3	

サード 大学 大学 大学 大学 大学 大学 大学 大		ブロッカ 待嬢 辞 計 管 聿 (七 農)				表勾配	重勿配	重以干燥柜	其礎宫	非 礎材厚	東江 协险宣	プロック物を立
接触性 接換性 接触性 接触	ブロ	ック積落	E 壁計算	書(右	岸)							
接換の	測占		単位	数量				•				
コングリートプロッグ (練石) 5.50 5.50 1.81 6.1	(追加距離)	法 長	ブロック積	裏込材	裏整形	法長	裏込材	裏整形	距 雕	面積	裏込材	裏整形
5.50 5.50 5.50 1.81 6.1 6.1 5.50 1.81 6.10 5.2 28.6 9.4 31.7			•									
5.2 5.50 5.50 1.81 6.1 5.50 1.81 6.10 5.2 28.6 9.4 31.7 コンクリートプロック(練石) 裏コンモ20cm 6.00 6.00 1.96 6.6 8 8 15.7 103.6 33.8 112.3 15.7 7.20 7.20 2.33 7.7 6.60 2.15 7.15 15.7 103.6 33.8 112.3 15.7 7.20 7.20 2.33 7.7 6.60 2.15 7.15 15.7 103.6 33.8 112.3 15.7 1.03 <				1 81	6.1							
日本の日本の 日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日本の日	5.2					5 50	1 81	6.10	5.2	28.6	9.4	31 7
コングリートプロック (練石) 裏コンに=20cm	0.2	0.00	0.00	1.01	0.1	0.00	1.01					
15.7 7.20 7.20 2.33 7.7 6.60 2.15 7.15 15.7 103.6 33.8 112.3	コンクリー	トブロック	(練石) 裏	ニコンt=20	cm				<u> Н</u> Н І	20.0	0.1	01.1
15.7 7.20 7.20 2.33 7.7 6.60 2.15 7.15 15.7 103.6 33.8 112.3												
合計 103.6 33.8 112.3 112.	15.7					6.60	2.15	7.15	15.7	103.6	33.8	112.3
	1311											
									Пн	20010	3313	11210
会計 157												
会 計 15.7												
合計 15.7												
会 計 15.7												
会計 15.7												
合 針 15.7												
合計 15.7												
会計 15.7												
合計 15.7												
会計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
合計 15.7												
				I	ı			合 計	15.7			

	・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・				± 47 #7	東石町	= >	甘林吉	# 7#++ 15		*
ブロ	ック積擦	E壁計算	事(左	岸)	表勾配 0.5		裏込天端幅		基礎材厚	表达控除局 0.1	フロック控除高
		単位	数量			均 数			数		 量
測 点 (追加距離)	法 長			裏整形		裏込材		距離	面積	裏込材	
コンクリー			7711	742	10.0	1201-11	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			32.211	7,411,11
	6.10	6.10	1.99	6.6							
8.1	5.50	5.50	1.81	6.0	5.80	1.90	6.30	8.1	47.0	15.4	51.0
0.1	0.00	0.00	1.01	0.0	0.00	1.30	0.50	8		10.1	01.0
8.1								8.1			
8.4	5.50	5.50	1.81	6.0	2.75	0.91	3.00		0.8	0.3	0.9
28.7	5.50	5.50	1.81	6.0	5.50					36.7	
20.1	0.00	0.00	1.01	0.0	0.00	1.01	0.00	20.0	111.1	30.1	121.0
				*							*
							合 計	28.7	159.5	52.4	173.7

取付道路数量計算書

				_		2/4
			工事費内訳書	計	切久保橋	取付道路
エ	種	種 別	細別	単位	数量	備考
土工						
		盛土	路床盛土	m3	12	
		盛土	路体盛土	m3	68	
構造物理	取壊し					
		舗装切断	AS舗装t=5cm(想定)	m	7	
			Con舗装t=10cm(想定)	m	9	
		ABALAHETT I.L.	HTT ST A A NILL			
		舗装版取壊し	既設AS舗装t=5cm(想定)	m3	3	
			HTT TH. o. A-Palle o. (-let -lea)			
Lette NAS all Coll	#/L		既設Con舗装t=10cm(想定)	m3	10	
構造物技	散去工		0 0 4DHC		0.4	
		ガードレール撤去	Gr-C-4比想足	m	24	
運搬処理	==					
建 板火山	生上					
			既設AS舗装	m ³	3	
		双连帆	以 以 八 の 計 衣	m	<u>J</u>	
			既設AS舗装	m ³	3	
		及尺径	ラルスハウロの 名	m		
			既設Con舗装	m ³	10	
		//////////////////////////////////////	S-18V WHIN TA	111	10	
		殼処理	既設Con舗装	m ³	10	
舗装工			300			
		舗装準備工	不陸整正	m2	121	
		路盤工	粒調砕石M-40 t=20cm	m2	121	
		アスファルト舗装	再生密粒度アスコン20F t=5cm	m2	121	
付属物征	复旧工					
		ガードレール再設置	Gr-C-4E想定	m	23	

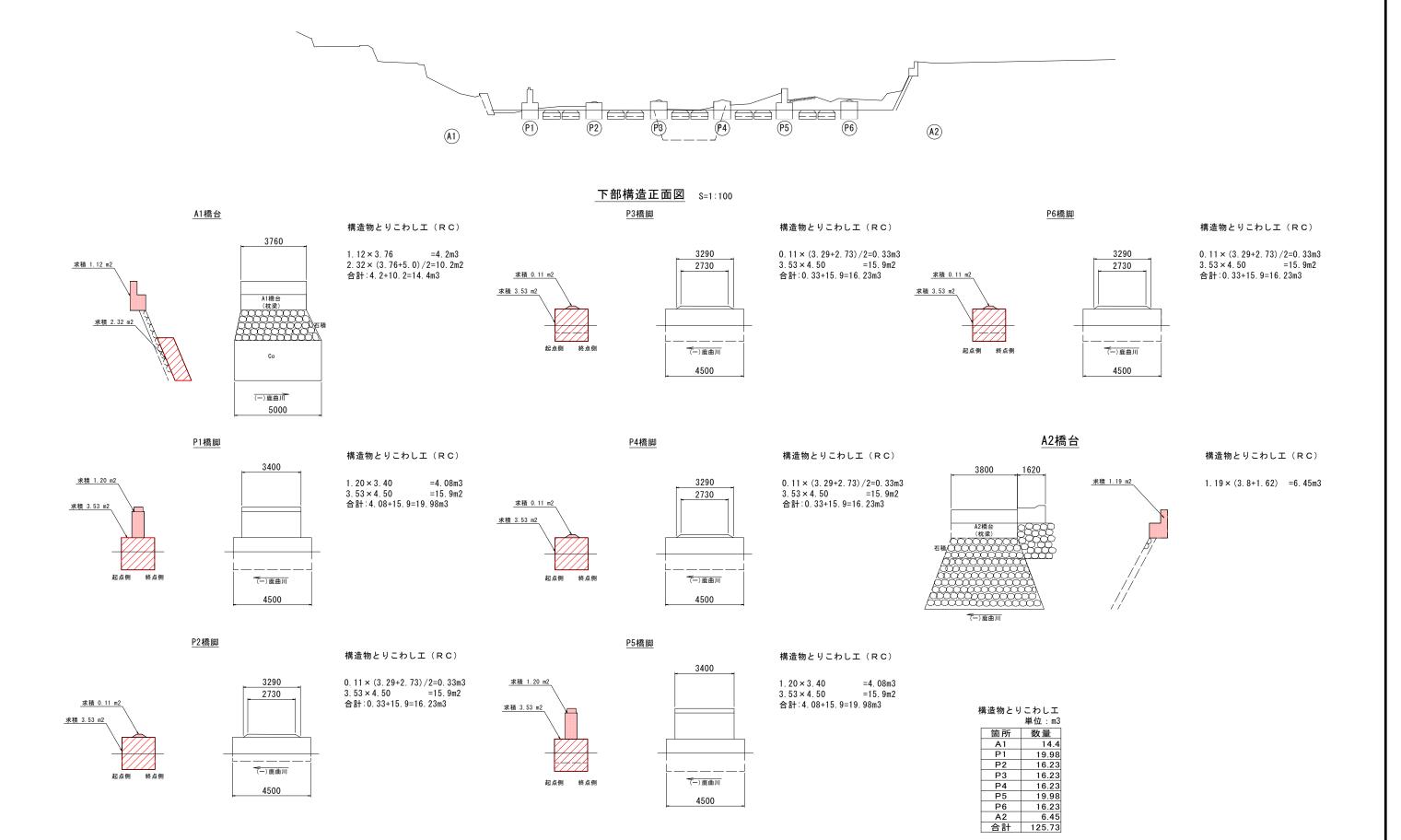
	土工								切久保村	喬	P 1
名称	規格		計	算	式			数	量	備	考
盛土	路床盛土	12.12 × 取付平面図よ	1.00 ; b			=	12. 12		12	m3	
	路体盛土	12.12 × 取付平面図よ	5. 60			=	67. 87		68	m3	
舗装切断	AS舗装 t=5cm(想定)					=	6.60		7	m	
II	Con舗装 t=10cm(想定)					=	8. 70		9	m	
舗装版取壊し	既設AS舗装	60.50 × 撤去数量根拠	0.05 L図より			=	3. 03		3	m3	
11	既設Con舗装	104.40 × 撤去数量根拠	0.10 L図より			=	10. 44		10	m3	
											_
構造物撤去工	ガードレール撤去	16.00 +	8.00			=	24. 00		24	m	
											_

舒	i 装工								切久保格	新	P 2
名称	使用位置		計	算	式			数	量	備	考
舗装準備工	不陸整正	79.60 +	41. 70			=	121. 30		121	m2	
路盤工	粒調砕石M-40 t=20cm	79.60 +	41. 70			=	121. 30		121	m2	
アスファルト舗装	再生密粒度アスコン20F t=5cm	79.60 +	41. 70			=	121. 30		121	m2	
敷砂利	t=5cm	12. 12 ×	3. 00			=	36. 36		36	m3	
付属物復旧工	ガードレール再設置	16.00 +	7. 00			=	23. 00		23	m	

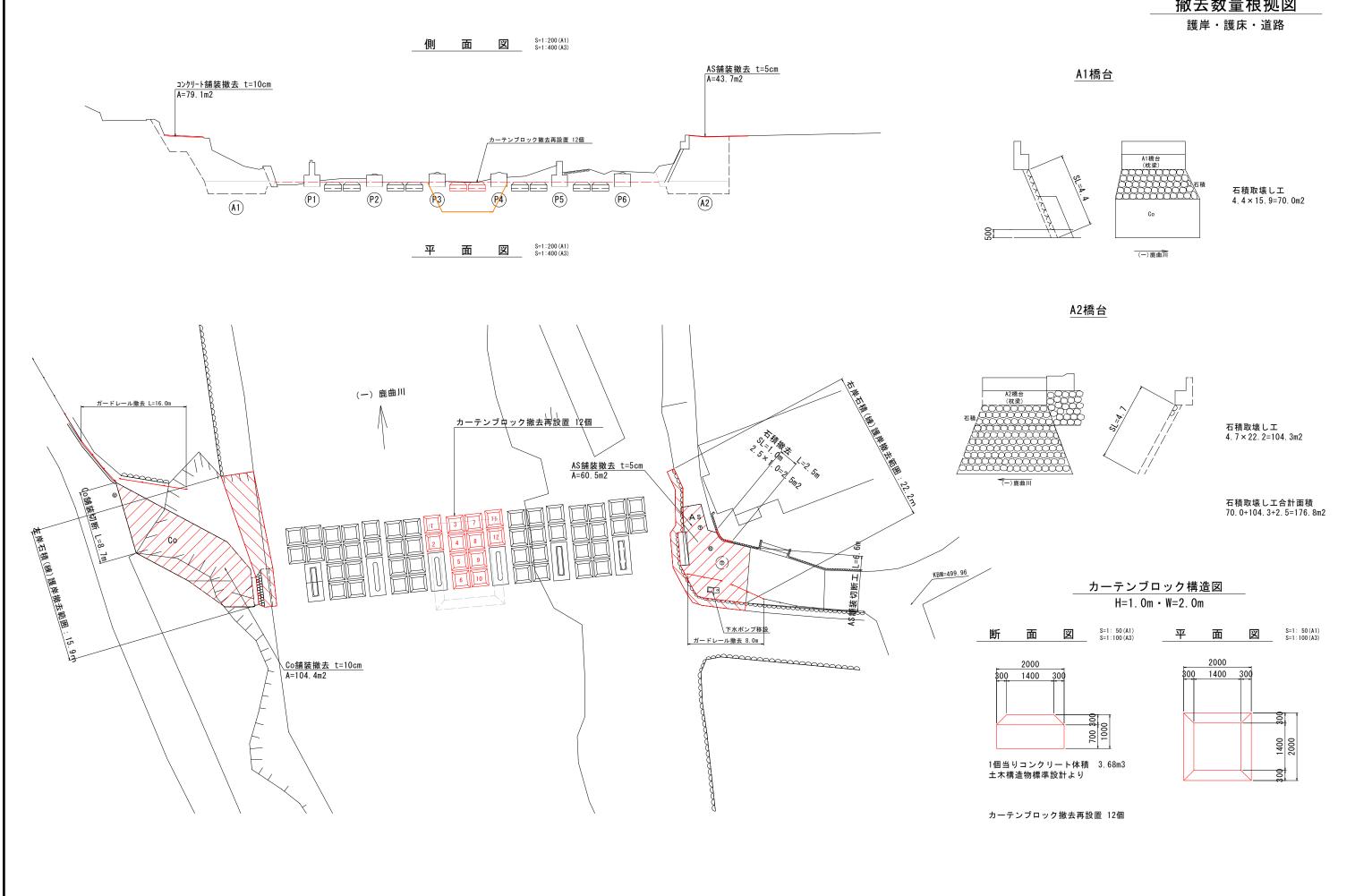
撤去数量根拠図

橋梁部 (下部工)

側 面 図 S=1:200 (A1) S=1:400 (A3)



撤去数量根拠図

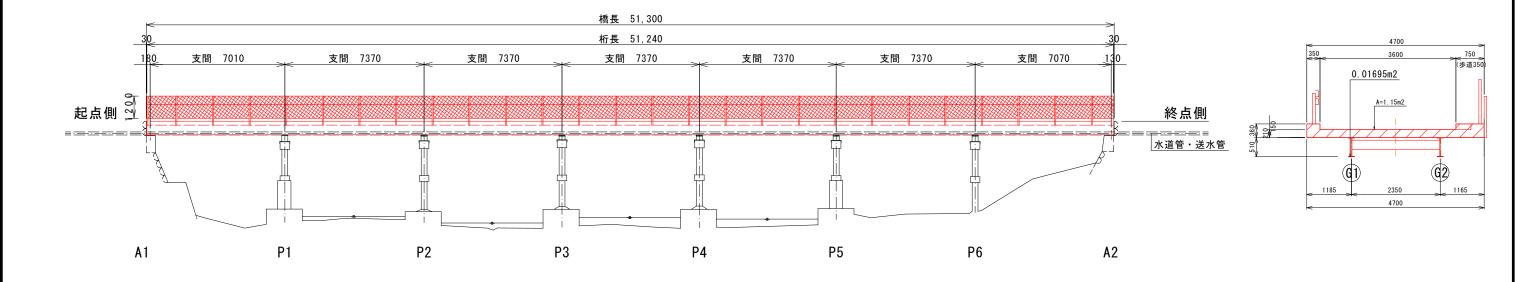


撤去数量根拠図

橋梁部 (上部工)

<u>側</u> 面 図 S=1:100

断面図 S=1:50



床版1次及び2次破砕・撤去

コンクリート床版+地覆

1.15 × 51.24=58.9m3

高欄撤去

ガードレールC 51.24m

ネットフェンス 1.2m想定 51.24m

析1次及び2次切断・撤去

地覆側鋼板t=6mm想定 0.36×0.006×102.48×77=17kN

デッキプレート570×4.5想定 0.0576×51.24×9.8×8=231.4kN

主桁 I桁 0.01695×51.24×77×2=133.8kN*1.2=160.56kN 添接板等の加味し、上記荷重を1.2倍する。

横桁 チャンネル材250×90×9×13想定 0.0346×2.35×9.8×2=1.6kN*1.2=1.92 添接板等の加味し、上記荷重を1.2倍する。

t 換算 17+231.4+160.56+1.92=410.88kN/9.8=41.9t

令和2年5月8日

工 事 費 内 訳 書

発 注 者 県建設部

工 事 名 切久保橋災害復旧

工事場所

住 所 商号又は名称 代表者氏名

(工事費内訳書)

*** 本工事費 ***

	L種 · 種別 · 細別 · 施工名称など	数量	単位	単 価	金額	備考
直接工事費						
					10 747 010	-
		1	式		10, 747, 810	
	場所打杭(ダウンザホールハンマ)					
	A工法(クレーン工法) H形鋼杭(土砂埋戻し) 565mm 仮設物の場合 0m/本 0m/本 10	14	本	498, 700	6, 981, 800	施工 第0-0001号表
	切梁・腹起工					
	設置 火打ブロックなし 排出ガス対策型2次 基準	15. 76	t	27, 410	431, 981	施工 第0-0007号表
	切梁・腹起工					
	撤去 火打ブロックなし 排出ガス対策型2次 基準	15. 76	t	16, 390	258, 306	施工 第0-0008号表
	H形鋼 不足分弁償金					
	H- 400 中古	24. 08	t	78, 500	1, 890, 280	
	山留材賃料					
	H400型 直接入力 90日 直接入力 90日 1 回 火打ブロックなし 修理費及び損耗費計	10. 38	t	35, 330	366, 725	施工 第0-0009号表
	オイルジャッキ賃料 90日					
	H400用	6	個	118, 300	709, 800	施工 第0-0010号表
	手動ポンプ賃料 90日					
	H400用	1	個	75, 000	75, 000	施工 第0-0011号表
	溝形鋼(大形)SS 400					
初九伊接《生	8 × 200 × 90	0. 33	t	82, 000	27, 060	

切久保橋災害復旧

(工事費内訳書)

*** 本工事費 ***

費目・	工種 ・ 種別 ・ 細別 ・ 施工名称など	数量	単位	単 価	金額	備考
	摩擦接合用高力ボルト					
	六角F10T M22×90mm	36	—————————————————————————————————————	190. 5	6, 858	
**直接工	± #4. ₹1.	30	<u> </u>	190. 5	0,030	
一个 色	教 (京)					
		1	式		10, 747, 810	
間接工事	型					
		1	式		2, 401, 400	
	重建設機械分解組立輸送費					
	分解組立+輸送(往復) クローラ式杭打機 60 超100t以下 排出ガス対策型2次基準	1	回	1, 562, 000	1, 562, 000	施工 第0-0012号表
	仮設材等(鋼矢板、H鋼、覆工板、敷鉄板 等)運搬					
	271km 12m以内 冬期割増なし 深夜早朝 割増なし 39.835 t 片道 有料道路利用	1	式	609, 900	609, 900	施工 第0-0013号表
	仮設材等(鋼矢板、H鋼、覆工板、敷鉄板 等)運搬					
	271km 12m以内 冬期割増なし 深夜早朝 割増なし 14.991 t 片道 有料道路利用	1	式	229, 500	229, 500	施工 第0-0016号表
	<u>"</u>					
扫力 促 括 巛 宝	- //- /					<u> </u>

切久保橋災害復旧

施工内訳表 施工第0-0001号表

場所打杭(ダウンザホールハンマ)

A工法(クレーン工法) H形鋼杭(十砂埋戻し) 565mm 仮設物の場合 0m

1 本当り

工伝(クレーク工伝) H形調仇(工砂埋戻し) 505mm 仮 名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単位	単 価	金額	備	<u>リー・本ヨりーー</u> 考
土木一般世話役		, ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	, item		VIIA	
	0.83	人	23, 200	19, 256		
とびエ	0.00	八	20, 200	13, 200		
C 0.T						
	0.83	人	24, 100	20, 003		
特殊作業員						
	0.83	人	22, 800	18, 924		
普通作業員	0.00		22,000	10,021		
	0.00	ī	10.500	10.051		
RX3300	0.83	人	19, 700	16, 351		
KA3500						
	0.83	日	135, 100	112, 133	施工 第0-0002号表	
タ゛ウンサ゛ホールハンマ [機-25]						
	0.83	日	36, 310	20 127	施工 第0-0003号表	
空気圧縮機 18~19m3/min(排2次) [機-16]	0. 83		30, 310	50, 157	<u> </u>	
	3. 32	日	26, 710	88, 677	施工 第0-0004号表	
ラフテレーンクレーン 油圧ジブ型25t吊(排2次) [機-18						
	0.83	日	64, 950	53 908	施工 第0-0005号表	
油圧式高周波バイブロ	0.00	П	01,000	00,000		
HHV-07S (39kW)					太子 第0 000G 巴丰	
51/ 1/ <i>H</i> ab.	0.83	日	36, 500	30, 295	施工 第0-0006号表	
諸雑費 (率+まるめ)						
(十十よるが)	28	%	109, 016	109, 016		
		·	·			
合計				400 700		
				498, 700		
1本当り						
打 / 见				498, 700		

施工内訳表 施工第0-0002号表

日当り

					1 日当り
名称・規格など	数量	単位	単 価	金額	備考
運転手(特殊)					
	1	人	21, 700	21,700	
軽油					
;小型ローリー パトロール給油					
	93.6	L	118	11, 044	
RX3300					
	1.08	供用日	94, 700	102, 276	
諸雑費 (まるめ)			·		
(まるめ)					
	1	式	80	80	
	1	1			
合計					
H #1				135, 100	
				100, 100	
1日当り					
I I I I I				135, 100	
国 4 / J 经 / C / C / D		<u> </u>		155, 100	

RX3300

施工内訳表 施工第0-0003号表

1 月当り

名称・規格など	数量	単位	単 価	金額	備 考
タ゛ウンサ゛ホールハンマ[空圧式] 掘削孔径508~762mm	1.37	供用日	26, 500	36, 305	····
諸雑費 (まるめ)		D (7)13 1 1	_ = 0, 000		
(まるめ)	1	式	5	5	
合計				36, 310	
1日当り				36, 310	

ダウンザホールハンマ [機-25]

6 / 28 頁

空気圧縮機 18~19m3/min(排2次) [機-16]

施工内訳表 施工第0-0004号表

						1 日当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備	考
軽油						
;小型ローリー ハ゜トロール給油	156	L	118	18, 408		
東 「京柳 「京柳 「 マジン	100	L	110	10, 400		
空気圧縮機 [可搬式・エンジン] 賃料 排ガス2次;18~19m3/分						
19FN \\\ \21\(\chi\) \\ 18\\\\ 10\\\\ \21\(\chi\)	1. 33	日	6, 240	8, 299		
諸雑費	1.00	H	0,210	0, 200		
(まるめ)						
(3.4)	1	式	3	3		
		 				
合計						
H F!				26, 710		
				, <u> </u>		
1日当り						
				26, 710		

施工内訳表 施工第0-0005号表

ラフテレーンクレーン 油圧ジブ型25t吊(排2次) [機-18]

日当り

					1 月当り
名称・規格など	数量	単位	単 価	金額	備考
運転手(特殊)					
	1	人	21,700	21, 700	
軽油					
;小型ローリー パトロール給油					
	102	L	118	12,036	
ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型・排対型(2次基準)		_			
25t吊					
2001	1. 02	供用日	30,600	31, 212	
諸雑費	1.02	N/11 H	30,000	01, 212	
(まるめ)					
(400)	1	式	2	2	
	1	14	Δ	Δ	
△ ≢ L					
合計				04.050	
				64, 950	
. = 10.7					
1日当り					
河 5 亿 存 6 亿				64, 950	

8 / 28 頁

施工内訳表 施工第0-0006号表

油圧式高周波バイブロ HHV-07S (39kW)

1 日当り

HV-075 (39KW)					1 月ヨリ
名称・規格など	数量	単 位	単 価	金額	備考
油圧式高周波バイブロ					
HHV-07S (39kW)					
	1	供用日	28, 000	28, 000	
軽油					
;小型ローリー パトロール給油					
7.4 II. ANIGHE	72	L	118	8, 496	
: : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	, ,	<u> </u>	110	0, 100	
諸雑費 (まるめ)					
(2.20)	1	式	4	4	
	1	14	7	7	
∧ ⇒1					
合計				00 500	
				36, 500	
1日当り					
初九 况 拣巛宝侑口				36, 500	

施工内訳表 施工第0-0007号表

切梁・腹起工		施	上 內 彭	施工	第0-0007号表	
設置 火打プロックなし 排出ガス対策型2次基準						10 t 当り
名 称 ・ 規 格 な ど 土木一般世話役	数量	単位	単 価	金額	備	考
工小一放 但						
	1.7	人	23, 200	39, 440		
とび工						
	3. 2	人	24, 100	77, 120		
溶接工	, <u>, , , , , , , , , , , , , , , , , , </u>	<i>,</i> , ,	21,100	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,		
		r	0.2 400	44.000		
普通作業員	1. 7	人	26, 400	44, 880		
	1.7	人	19, 700	33, 490		
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス2次;25t吊 (燃料油脂費含む)						
が ^2次,20till (然得加加負百亿)	1. 7	日	42,000	71, 400		
諸維費						
(率+まるめ)	4	%	7, 770	7, 770		
	4	/0	1,110	1,110		
合計						
				274, 100		
1 t 当り						
				27, 410		

切梁·腹起工

施工内訳表 施工第0-0008号表

ミ・仮起工 ミ 火打プロックなし 排出ガス対策型2次基準					另0-0008万衣	10 t 当り
名 称 ・ 規 格 な ど 土木一般世話役	数量	単位	単 価	金額	備	考
	1	人	23, 200	23, 200		
とび工						
and and the	1. 9	人	24, 100	45, 790		
容接工	1	人	26, 400	26, 400		
普通作業員	1		20, 100	20, 400		
	1	人	19, 700	19,700		
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス2次;25t吊(燃料油脂費含む)	1	П	42, 000	42,000		
諸雑費 (率+まるめ)	1	Н	42,000	42,000		
(+ 1 2 3 0)	6	%	6,810	6,810		
合計						
				163, 900		
1 t 当り				16, 390		

施工内訳表 施工第0-0009号表 1 1 / 28 貝

H400型 直接入力 90日 直接入力 90日 1回 火打	ブロックなし 修理፮				1 t 当り
名称・規格など	数量	単位	単 価	金額	備考
H形鋼(山留主部材)賃料 H- 400 200 kg/m; 1~90 日	1	t ・日	10, 350	10, 350	
H形鋼(山留主部材) 修理費及び損耗費 標準作業 1現場当	1	СП	10,000	10,000	
	1	t	7,600	7, 600	
鋼材 3ヶ月以下 山留 副部材(A)	0.00		01 770	<i>c.</i> 000	
仮設材賃料	0. 22	t	31, 770	6, 989	
山留副部材(A)賃料補正分	0. 22	t	-1,831	-402	
H形鋼(副部材)1現場当修理費及び損耗費 副部材(A)	0. 22	t	8, 510	1,872	
H形鋼(副部材)1現場当修理費及び損耗費 副部材(B)					
諸雑費	0.04	t	223, 000	8, 920	
(まるめ)	1	式	1	1	
合計				35, 330	
1 t 当り					
				35, 330	

12 / 28 頁

施工内訳表 施工第0-0010号表

オイルジャッキ賃料 90日

H400用 1 個当り

1400円					1 値ヨり
名称・規格など	数量	単 位	単 価	金額	備考
オイルジャッキ賃料					
H400用	0.0	-	0.70	7 0.000	
	90	日	870	78, 300	
オイルジャッキ整備料					
H400用		_			
	1	個	40,000	40,000	
諸雑費 (まるめ)					
(まるめ)					
	1	式	0	0	
合計					
				118, 300	
				110, 300	
1個当り					
				118, 300	
扣力保炼 災害復旧				110, 500	

手動ポンプ賃料 90日

H400用

施工内訳表 施工第0-0011号表

13 / 28 頁 個当り

名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単価	金額	備考
手動ポンプ H400用	90	日	570	51, 300	
手動ポンプ整備料 H400用		/==	00.700	00.700	
 諸雑費 (まるめ)	1	個	23, 700	23, 700	
	1	式	0	0	
合計				75, 000	
1個当り				75, 000	

14 / 28 頁

施工内訳表 施工第0-0012号表

重建設機械分解組立輸送費 分解組立+輸送(往復) クローラ式杭打機 60超100±以下 排出ガス対策型

回坐り

分解組立+輸送(往復) クローラ式杭打機 60超100t以	、ト 排出カ ス対策な	<u> </u>			1 回当り
分解組立+輸送(往復) クローラ式杭打機 60超100t以 名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単価	金額	備考
特殊作業員					
	15. 5	人	22, 800	353, 400	
	10.0	八	22,000	300, 400	
プグレーン [西圧 (中編) /] 員科 排が ス2次;50t吊 (燃料油脂費含む)					
が	3. 7	日	74,000	273, 800	
諸雑費	<u> </u>		, 1, , , ,		
運搬費等率					
	149	%	934, 528	934, 528	
諸雑費					
(まるめ)	1	+	979	979	
	1	式	272	272	
合計					
				1, 562, 000	
1回当り				4 500 000	
[[] [] [] [] [] [] [] [] [] [1, 562, 000	

15 / 28 頁

施工内訳表 施工第0-0013号表

仮設材等(鋼矢板、H鋼、覆工板、敷鉄板等)運搬 271km 12m以内 冬期割増なし、深夜早朝割増なし、39 835 t 上道

子水で

271km 12m以内 冬期割増なし 深夜早朝割増なし 39.835 t 片道 名 称 ・ 規 格 な ど 数 量 単 位 単 価 金 額 備										
名称・規格など	数量	単 位	単 価	金額	備	1 式当り 考				
基本運賃										
	1		FF0 100	FF0 100	***					
	1	式	550, 100	550, 100	施工 第0-0014号表					
積込み、取卸しに要する費用										
	1	<u> </u>	FO 700	F0 700	施工 第0-0015号表					
章权 九份 建	1	式	59, 760	59, 760	旭工 匆0 0010万衣					
諸雑費 (まるめ)										
(\$\delta(\delta))	1	式	40	40						
	1	14	40	40						
合計										
H #1				609, 900						
				000,000						
1式当り										
				609, 900						
初九				,						

施工内訳表 施工第0-0014号表

	I No.			T * * *	100	1 式当り
名称・規格など	数量	単位	単 価	金額	備	考
反設材の運賃料金 鋼材の運送に関わる運賃料金						
	39. 835	t	13, 808	550, 041		
皆雑費 (まるめ)						
(まるめ)						
	1	式	59	59		
合計						
				550, 100		
1 - 1/2 1/2						
1式当り				550, 100		

施工内訳表 施工第0-0015号表

17 / 28 頁 北 生 と

					1 式当り
名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単 価	金額	備考
仮設材等積込み費 基地積込み					
其地積込み					
本地很及"//	39. 835	t	750	29, 876	
		-			
仮設材等取卸し費					
基地取卸し					
	39. 835	t	750	29, 876	
諸雑費					
(まるめ)					
	1	式	8	8	
		-			
A =1					
合計					
				59, 760	
1式当り					
				59, 760	
切				55, 150	l .

18 / 28 頁

施工内訳表 施工第0-0016号表

仮設材等(鋼矢板、H鋼、覆工板、敷鉄板等)運搬 271km 12m以内 冬期割増なし 深夜早朝割増なし 14 991 + 片道

子水で

271km 12m以内 冬期割増なし 深夜早朝割増なし	271km 12m以内 冬期割増なし 深夜早朝割増なし 14.991 t 片道									
271km 12m以内 冬期割増なし 深夜早朝割増なし 名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単 位	単 価	金額	備	1 式当り 考				
基本運賃										
	1	<u> </u>	007.000	007 000	*** ***					
	1	式	207, 000	207, 000	施工 第0-0017号表					
積込み、取卸しに要する費用										
		_ <u>_</u>	00.400	00.400	施工 第0-0018号表					
÷v 146 de.	1	式	22, 490	22, 490	旭工 另0 0010 5 致					
諸雑費										
(まるめ)	1	式	10	10						
	1	17	10	10						
合計										
				229, 500						
				ZZ9, 000						
1式当り										
				229, 500						
扣力 促烯 <u>《</u> 字作归	I			449, 500	l					

施工内訳表 施工第0-0017号表

19 / 28 頁 1 式当り

名称・規格など 仮設材の選送に関わる運賃料金 網材の選送に関わる運賃料金 数量単位 14.991 単位 13,808 型の6,995 諸維費 (法るめ) 1 式 5 5 「まるめ) 1 式 5 5 「まるり) 1 式 5 206,995 「お出り」 14.991 t 13,808 206,995 「おおしまた」 14.991 t	, a, , , , , , , , , , , , , , , , , ,	1 ser =	***		· ·	. Pre	1 八当り
諸雑費 (まるめ) 1 式 5 5 5 5 1 5 1 1 式 5 5 5 1 5 1 1 1 1	名 称 ・ 規 格 な ど	数量	単位	単価	金額	備	考
諸雑費 (まるめ) 1 式 5 5 5 5 1 5 1 1 式 5 5 5 1 5 1 1 1 1	仮設材の運賃料金 鋼材の運送に関わる運賃料金	44.00		10.000	222 22		
1 式 5 5 5 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6		14. 991	t	13, 808	206, 995		
1 式 5 5 5 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6	諸雑費						
1 式 5 5 5 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6	(まるめ)						
1式当り 207,000		1	式	5	5		
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000							
1式当り 207,000	0.71						
1式当り 207,000	台計						
207, 000					207, 000		
207, 000	, bata a						
207, 000	1式当り						
	初久保極災害復旧				207, 000		

施工内訳表 施工第0-0018号表

20 / 28 頁

1 式当り

名称・規格など数量 数量単位単価金額 仮設村等取卸し費基地収卸し 14.991 t 高地収卸し(まるめ) 14.991 t 1 式 4 4						1 式当り
仮設科等航知し費 ま地取卸し 14.991 t 750 11.243	名称・規格など	数量	単位	単 価	金額	備考
仮設材等取卸し費 基地取卸し 14.991 t 750 11,243 清雑費 (まるめ) 1 式 4 4 4 4 4 4 4 4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	仮設材等積込み費					
仮設材等取卸し費 基地取卸し 14.991 t 750 11,243 清雑費 (まるめ) 1 式 4 4 4 4 4 4 4 4 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	基地積込み					
仮設材等政師し		14. 991	t	750	11, 243	
基地取卸し	<u>后沙</u> 林笙取知] 弗					
14.991 t 750 11,248	世 W En to 1					
対象機関 (まるめ) 1 式 4 4 4 4 4 4 4 4 4		14 001	_	750	11 949	
(まるめ) 1 式 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	=+v +\cut_+==	14. 991	τ	750	11, 243	
式 4 4 4 4 4 4 4 4 4 4	 					
合計 合計 22,490	(まるめ)					
1式当り 22, 490		1	式	4	4	
1式当り 22, 490						
1式当り 22, 490						
1式当り 22, 490						
1式当り 22, 490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22,490						
1式当り 22, 490						
1式当り 22, 490						
1式当り 22,490						
1式当り 22, 490						
1式当り 22, 490	A =1					
1式当り	台計					
1式当り 22,490					22, 490	
1式当り 22,490						
22, 490	1式当り					
					22, 490	

材料費 単価一覧

名 称	数量	単位	単 価	金額	摘 要
H形鋼(山留主部材) 修理費及び損耗費 標準作業 1現場当	10. 38	t	7, 600	78, 888	
H形鋼(山留主部材)賃料 H- 400 200 kg/m ; 1~90 日	10. 38	t • 目	10, 350	107, 433	
H形鋼(副部材)1現場当修理費及び損耗費 副部材(A)	2. 2836	t	8, 510	19, 433. 44	
H形鋼(副部材)1現場当修理費及び損耗費 副部材(B)	0. 4152	t	223, 000	92, 589. 6	
H形鋼 不足分弁償金 H- 400 中古	24. 08	t	78, 500	1, 890, 280	
RX3300	12. 5496	供用日	94, 700	1, 188, 447. 12	
オイルジャッキ整備料 H400用	6	個	40, 000	240,000	
オイルジャッキ賃料 H400用	540	日	870	469, 800	
仮設材賃料 山留副部材(A)賃料補正分	2. 2836	t	-1, 831	-4, 181. 27	
仮設材等取卸し費 基地取卸し	54. 826	t	750	41, 119. 5	
仮設材等積込み費 基地積込み	54. 826	t	750	41, 119. 5	
軽油 ;小型ローリー ハ゜トロール給油	10, 360. 392	L	118	1, 222, 526. 26	
溝形鋼(大形)SS 400 8 × 200 × 90	0. 33	t	82, 000	27, 060	
鋼材 3ヶ月以下 山留 副部材(A)	2. 2836	t	31, 770	72, 549. 97	
手動ポンプ H400用	90	日	570	51, 300	
手動ポンプ整備料 H400用	1	個	23, 700	23, 700	
摩擦接合用高力ボルト 六角F10T M22×90mm	36	組	190. 5	6, 858	
油圧式高周波バイブロ HHV-07S (39kW)	11. 62	供用日	28, 000	325, 360	

切久保橋災害復旧 - 21 -

材料費 単価一覧

	名	称	/	規	格	数	量	単位	単	価	金	額	摘	要
材料費 合計							1	式			5. 89	94, 283. 12		
国具用条件片							- 00				, 0,	, = = =		

名 称 / 規格	数量	単位	単 価	金 額	摘 要
とびエ	19. 6576	人	24, 100	473, 748. 16	
運転手(特殊)	23. 24	人	21, 700	504, 308	
土木一般世話役	15. 8752	人	23, 200	368, 304. 64	
特殊作業員	27. 12	人	22, 800	618, 336	
普通作業員	15. 8752	人	19, 700	312, 741. 44	
溶接工	4. 2552	人	26, 400	112, 337. 28	
人件費 合計	1	式		2, 389, 775. 52	
L	- 23 -	-	1		

機械損料 単価一覧

名 称 / 規 格	数量	単位 単 価	金 額	摘 要
ダウンザホールハンマ[空圧式] 掘削孔径508~762mm	15. 9194	供用日 26,500	421, 864. 1	
掘削孔径508~762mm ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型・排対型(2次基準)] 25t吊	11. 8524	供用日 30,600	362, 683. 44	
機械損料 合計	1	式	784, 547. 54	

機械賃料 単価一覧

名 称	数 量	単位	単 価	金額	摘 要
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ] 賃料 排ガス2次;25t吊 (燃料油脂費含む)	4. 2552	日	42, 000	178, 718. 4	
ラフテレーンクレーン 「油圧伸縮ジブ〕賃料	3. 7	日	74, 000	273, 800	
排がス2次;50t吊 (燃料油脂費含む) 空気圧縮機 [可搬式・エンジン] 賃料 排がス2次;18~19m3/分	61. 8184	日	6, 240	385, 746. 82	
J1					
機械賃料 合計	1	式		838, 265. 22	
		- 4		333, 233. 22	

諸雜費 単価一覧

名 称 / 規格	数 量	単位	単 価	金額	摘 要
諸雑費 (まるめ)	1	式	0	0	
諸雑費	1	式	0	0	
(まるめ) 諸雑費		式			
(まるめ) =************************************	1	八	929. 6	929. 6	
諸雑費 (まるめ)	1	式	58. 1	58. 1	
諸雑費 (まるめ)	1	式	139. 44	139. 44	
諸雑費 (まるめ)	1	式	23. 24	23. 24	
諸雑費 (まるめ)	1	式	46. 48	46. 48	
諸雑費 (まるめ)	1	式	10. 38	10. 38	
(まるめ) 諸雑費 (まるめ)	1	式	272	272	
諸雑費 (まるめ)	1	式	40	40	
諸雑費	1	式	59	59	
(まるめ) 諸雑費	1	式	8	8	
(まるめ) 諸雑費					
(まるめ)	1	式	10	10	
諸雑費 (まるめ)	1	式	5	5	
諸雑費 (まるめ)	1	式	4	4	
諸雑費 (率+まるめ)	1	式	12, 245. 52	12, 245. 52	
諸雑費 (率+まるめ)	1	式	10, 732. 56	10, 732. 56	
諸雑費	1	式	1, 526, 224	1, 526, 224	
(率+まるめ)	200		,,	-,,	

切久保橋災害復旧 - 26 -

諸雜費 単価一覧

名 称 / 規 格	数量	単位 単 価	金 額 摘 要
諸雑費 運搬費等率 調整金	1	式 934,528	934, 528
調整金	1	式 -34.13	-34. 13
諸雑費 合計	1	式	2, 485, 301. 19
切	- 27		

現場経費単価一覧

名 称 / 規格	数量	単位 単 価	金額摘要
仮設材の運賃料金 鋼材の運送に関わる運賃料金	54. 826	t 13,808	757, 037. 41
現場経費 合計	1	式	757, 037. 41
	90		

切久保橋

上部工数量計算書

2020年 8月

目 次

																								頁
§	1.	数	量組	総括	表	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•		1
	1-1	1	工	汝算	定要	秦	集	計	表			•	•	•	•	•		•	•	•	•	•		1
	1-2	2	材料	纠総	括表	툿	•	•		•		•	•	•	•	•						•		2
	1–3	3	ボノ	レト	総括	舌表		•	•	•		•	•	•	•	•		•				•	•	5
	1-4	4	メ、	ッキ	重量	 最総	括	表		•		•	•	•	•	•		•						6
§	2.	邹	材銀	綱重	明約	H	•	-	•	•	•	•	•	•		•	•	•	•	•	•	•		9
	2-1	1	重量	量計	算書	!	•	•	•	•		•	•	•	•	•		•						9
§	3.	漟	装证	面積	計算	拿	•	-	•	•	•	•	•	•		•	•	•	•	•	•	•		29
	3-1	1	塗剝	支区	分区	2	•	•	•	•		•	•	•	•	•		•	•	•	•			29
	3-2	2	塗剝	吉面	積約	総括	表		•	•		•	•	•	•	•		•	•	•	•			30
	3–3	3	塗剝	吉計	算書		•	•	•	•		•	•	•	•	•		•	•	•	•	•		31
§	4.	溶	接	延長	:計算	拿	•	•	•	•	•	•	•			•	•	•	•	•	•	•		50
	4-1	1	溶排	妾延	長糸	総括	表		•	•		•	•	•	•	•		•	•	•	•			50
	4-2	2	溶拮	妾延	長記	†算	書		•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•		•	51
§	5.	邹	材タ	外数	量記	十算		•	•	•	•	•	•			•	•	•	•	•	•	•		53
	5-1	1	床片	反工	数量	<u> </u>	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	•	53
	5-2	2	排刀	水装	置数	女量			•	•		•	•	•	•	•								58
	5–3	3	支克	承数	量		•	•		•		•	•	•	•	•		•						61
	5-4	4	伸絲	宿装	置数	女量		•															•	62

1-1.工数算定要素集計表

							付 属 物	
		集	計 要 素		単位	本 体	排水装置	合 計
	下	大型材片	材片数		ケ	93	_	93
	記		材片重量	*1	kg	26935	_	26935
本	以	小型材片	材片数		ケ	655	60	715
体	外		材片重量	*2	kg	4199	76	4275
及		部材数		*5	ケ	31	_	31
び	対	加工鋼重		*3	kg	1328	_	1328
本	傾	部材数	形鋼トラス構造	*6	ケ	16	_	16
体	構		鋼板トラス構造	*7	ケ	0	_	0
付	横	加工鋼重		*4	kg	3137	_	3137
付		部材数	形鋼構造	*8	ケ	48	_	48
属	構		鋼板構造	*9	ケ	0	_	0
物	加	工鋼重	*1+*2+*3+*4 計		kg	35599	76	35675
			内570材相当鋼加工鋼	重	kg	0	0	0
	部	対数 *5+	*6+*7+*8+*9		ケ	95	_	95
	板網	継溶接延長			m		_	
	大	型材T継手溶	接長		m	726.716	_	726.716
			平均支間長		mm	27255		
構	造要	素	主桁間隔		mm	1800		·
			主桁高		mm	950		

要素の説明 大型:大型材片 対傾構:対傾構として計上する部材

小型:小型材片 横構:横構として計上する部材

吊金具: 吊金具 横桁G: 横構の材料で横桁のガセットと共通のもの

S. A:スラブアンカー

BU:ビルトアップ形鋼を構成するプレート

購入:購入部品

1-2.材料総括表

材種	材質	形状	主桁	横桁	対傾構	横構	排水装置	総計
PL	SMA490CW-H	48	1230					1230
		45	1153					1153
	SMA490CW-H 集	<u>.</u> [計	2383					2383
	SMA490BW	38	594					594
		36	922					922
		35	547					547
		26	342					342
		24	1082					1082
		23	1036					1036
		22	629					629
		19	1450					1450
		18	562					562
	SMA490BW 集計		7164					7164
	SMA490AW	15	194					194
		14	112					112
		13	794					794
		12	3064					3064
		11	2092					2092
		10	202					202
	01444004111 #=1	9	12055					12055
	SMA490AW 集計		18513					18513
	SMA400AW	24	32					32
		22	30					30
		19	24					24
		17 12	40					40 698
		11	410					
		10	10	280				16 280
		9	1070			747	8	
		8	6		400	/4/	0	3087
		6	12				16	
	SMA400AW 集計		1640		400	747		
	SS400	6	1010	1 100	100	, , ,	16	1
PL 集			29700	1430	400	747		
FB	SS400	100* 6					30	
L	SMA490AW	100* 100* 10			736			736
		75* 75* 9			192			192
	SMA490AW 集計	•			928			928
	SS400	65* 65* 6					6	
L 集計	-				928		6	934
СТ	SMA400AW	144*204*12*10				560		560
		118*176*8*8				1830		1830
CT 集	<u></u>					2390		2390
RB	SS400	16 <i>φ</i>		4				4
	量集計	T	29700	1434	1328	3137	76	35675
	SS400	19 φ* 150	919					919
TCB	S10TW	M 22	638	108	96	230	i e	1072
BN	SS400	M 16	1				6	
		M 12					14	14
<u></u>	<u> </u>	M 10	1				16	
BN 集		T	1				36	
UB	SS400	M10(50C)	1				2	1
	<u> </u>	M10(15C)	1				16	
UB 集							18	
	量 集計		1557					
総計			31257	1542	1424	3367	130	37720

<u>本体付属別総括表</u>

			本体		本体 集計	総計
材種	材質	形状	橋体工	排水装置		
PL	SMA490CW-H	48	1230		1230	1230
		45	1153		1153	1153
	SMA490CW-H 集	計	2383		2383	2383
	SMA490BW	38	594		594	594
		36	922		922	922
		35	547		547	547
		26	342		342	342
		24	1082		1082	1082
		23	1036		1036	1036
		22	629		629	629
		19	1450		1450	1450
		18	562		562	562
	SMA490BW 集計		7164		7164	7164
	SMA490AW	15	194		194	194
		14	112		112	112
		13	794		794	794
		12	3064		3064	3064
		11	2092		2092	2092
		10	202		202	202
		9	12055		12055	12055
	SMA490AW 集計		18513		18513	18513
s	SMA400AW	24	32		32	32
		22	30		30	30
		19	24		24	24
		17	40		40	40
		12	698		698	698
		11	16		16	16
		10	280		280	280
		9	3079	8	3087	3087
		8	6		6	6
		6	12	16	28	28
	SMA400AW 集計		4217	24	4241	4241
	SS400	6		16	16	16
PL 集	計		32277	40	32317	32317
FB	SS400	100* 6		30	30	30
L	SMA490AW	100* 100* 10	736		736	736
		75* 75* 9	192		192	192
	SMA490AW 集計		928		928	928
	SS400	65* 65* 6		6	6	6
L 集計	-		928	6	934	934
CT	SMA400AW	144*204*12*10	560		560	560
		118*176*8*8	1830		1830	1830
CT 集	計		2390		2390	2390
RB	SS400	16 <i>φ</i>	4		4	4
加工重	量 集計		35599	76	35675	35675
STUD	SS400	19 <i>ф</i> * 150	919		919	919
TCB	S10TW	M 22	1072		1072	1072

			本体		本体 集計	総計
材種	材 質	形 状	橋体工	排水装置		
BN	SS400	M 16		6	6	6
		M 12		14	14	14
		M 10		16	16	16
BN 集i	計			36	36	36
UB	SS400	M10(50C)		2	2	2
		M10(15C)		16	16	16
UB 集詞	計			18	18	18
部品重	量 集計		1991	54	2045	2045
総計			37590	130	37720	37720

1-3.ボルト総括表

(単位:本)

				(単位: 本)
材種	材 質	断面	切久保橋	総計
тсв	S10TW	M 22* 115	48	48
		M 22* 110	48	48
		M 22* 100	32	32
		M 22* 95	72	72
		M 22* 80	64	64
		M 22* 75	72	72
		M 22* 70	68	68
		M 22* 65	832	832
		M 22* 60	352	352
		M 22* 55	512	512
TCB 集	計		2100	2100
BN	SS400	M 16* 45	12	12
		M 12* 45	12	12
		M 12* 40	12	12
		M 12* 35	4	4
		M 10* 30	32	32
BN 集	<u>† </u>		72	72
UB	SS400	M10(50C)	2	2
		M10(15C)	16	16
UB 集	Ħ	18	18	
総計			2190	2190

					(- 1-11/8)
材種	材 質	形状	HDZ35	HDZ55	総計
PL	SS400	6		16	16
FB	SS400	100* 6		30	30
L	SS400	65* 65* 6		6	6
BN	SS400	M 16	6		6
		M 12	14		14
		M 10	16		16
BN 集i	計		36		36
UB	SS400	M10(50C)	2		2
		M10(15C)	16		16
UB 集i	UB 集計				18
総計			54	52	106

HDZ35 _ 切久保橋

材種	材質	形状	排水装置	総計
BN	SS400	M 16	6	6
		M 12	14	14
		M 10	16	16
BN 集i	Ħ		36	36
UB	SS400	M10(50C)	2	2
		M10(15C)	16	16
UB 集語	 	18	18	
総計			54	54

HDZ55 _ 切久保橋

材種	材質	形 状	排水装置	総計
PL	SS400	6	16	16
FB	SS400	100* 6	30	30
L	SS400	65* 65* 6	6	6
総計			52	52

				BLOCK- 1								
員数	部材名	材種		断 面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	13	7611	102.0	194	194	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7603	70.65	510	510	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	12	7600	94.20	258	258	SMA490AW		大型	
2	VSTF	PL	150*	12	950	94.20	13.4	27	SMA490AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	14	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	10	500	78.50	3.73	7	SMA490AW		小型	UFLG
12		тсв	M 22*	70			0.523	6	S10TW		購入	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG
12		тсв	M 22*	65			0.508	6	S10TW		購入	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	480	70.65	27.5	55	SMA490AW		小型	WEB
54		тсв	M 22*	65			0.508	27	S10TW		購入	WEB
180		STUD	19 ¢	* 150			0.381	69	SS400		購入	
1	SOLE	PL	240*	26	400	204.1	19.6	20	SMA490BW		小型	
4	HKYOWV	PL	120*	11	475	86.35	4.43	18	SMA490AW	90	小型	
				BLO	CK- 1			1279	kg			

												,
切么	ス保橋 :	主桁	G- 1	BLOCK- 2								
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	13	7970	102.0	203	203	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	12	7970	94.20	270	270	SMA490AW		大型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	10	500	78.50	3.73	7	SMA490AW		小型	UFLG
12		тсв	M 22*	75			0.538	6	S10TW		購入	UFLG
1	FILL	PL	240*	6	245	47.10	2.77	3	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG
12		тсв	M 22*	80			0.553	7	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150*	12	165	94.20	2.33	5	SMA400AW		小型	LFLG

材料	計算書									(単位:	mm,kg)
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW	小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW	購入	WEB
72		STUD	19 φ	* 150			0.381	27	SS400	購入	
					BLOCK- 2			1211	kg		

切么	八保橋 :	主桁	G-1	BLOCK- 3								
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	19	7970	149.2	297	297	SMA490BW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	24	7970	188.4	541	541	SMA490BW		大型	
2	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	15	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	650	78.50	12.2	12	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	15	650	117.8	7.27	15	SMA490AW		小型	UFLG
16		тсв	M 22*	100			0.613	10	S10TW		購入	UFLG
1	FILL	PL	240*	19	320	149.2	11.5	12	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150*	15	580	117.8	10.2	41	SMA490AW		小型	LFLG
24		тсв	M 22*	115			0.658	16	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150*	24	285	188.4	8.05	16	SMA400AW		小型	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW		購入	WEB
68		STUD	19 φ	* 150			0.381	26	SS400		購入	
				DI O	CK- 3			1648	l.m			

切么	八保橋 :	主桁	G- 1	BLOCK- 4								
員数	部材名	材種		断 面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	38	7970	298.3	594	594	SMA490BW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	630*	48	7970	376.8	1230	1230	SMA490CW-H	65	大型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	290*	22	950	172.7	47.6	95	SMA490BW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
6	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	5	SMA400AW		小型	
6	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	11	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	650	78.50	12.2	12	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	15	650	117.8	7.27	15	SMA490AW		小型	UFLG
16		тсв	M 22*	< 100			0.613	10	S10TW		購入	UFLG

材料	計算書											(単位:	mm,kg)
1	FILL	PL	240*	19	32	20	149.2	11.5	12	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150*	15	58	30	117.8	10.2	41	SMA490AW		小型	LFLG
24		тсв	M 22* 1	115				0.658	16	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150* 2	24	28	35	188.4	8.05	16	SMA400AW		小型	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	33	30	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
36		тсв	M 22*	65				0.508	18	S10TW		購入	WEB
168		STUD	19 φ>	* 150				0.381	64	SS400		購入	
1	SOLE	PL	600* 2	26	60	00	204.1	73.5	74	SMA490BW		小型	
4	HKYOWV	PL	150*	14	47	75	109.9	7.05	28	SMA490AW	90	小型	
					BLOCK-	4			2858	kg			

切ク	、保橋 :	主桁	G- 1	BLOCK-	5								
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材 質	ネット	要素	備	考
1	UFLG	PL	250*	19	7970	149.2	297	297	SMA490BW		大型		
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型		
1	LFLG	PL	360*	24	7970	188.4	541	541	SMA490BW		大型		
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型		
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型		
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型		
2	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	15	SMA400AW		小型		
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型		
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型		
1	SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW		小型	UFLG	ì
2	SPL	PL	95*	10	500	78.50	3.73	7	SMA490AW		小型	UFLG	ì
12		тсв	M 22*	75			0.538	6	S10TW		購入	UFLG	ì
1	FILL	PL	240*	6	245	47.10	2.77	3	SMA400AW		小型	UFLG	ì
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG	ì
12		тсв	M 22*	80			0.553	7	S10TW		購入	LFLG	ì
2	FILL	PL	150*	12	165	94.20	2.33	5	SMA400AW		小型	LFLG	ì
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB	
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW		購入	WEB	
68		STUD	19 φ	* 150			0.381	26	SS400		購入		
				В	LOCK- 5			1577	kg				

切么	、保橋 :	主桁	G- 1	BLOCK-	- 6								
員数	部材名	材種		断面	長	さ	単位重量	単品重量	重量	材 質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	13	79	70	102.0	203	203	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	79	73	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	12	79	70	94.20	270	270	SMA490AW		大型	
1	VSTF	PL	110*	9	9	15	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	9	50	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	

材料	計算書								(単位:	mm,kg)
3	VSTF	PL	110* 9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW	小型	
1	VSTF	PL	110* 12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW	小型	
1	VSTF	PL	110* 9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW	小型	
5	TURI	PL	100* 9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW	小型	
5	TURI	PL	100* 9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW	小型	
1	SPL	PL	240* 10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW	小型	UFLG
2	SPL	PL	95* 10	500	78.50	3.73	7	SMA490AW	小型	UFLG
12		тсв	M 22* 70			0.523	6	S10TW	購入	UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW	小型	LFLG
12		ТСВ	M 22* 65			0.508	6	S10TW	購入	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	480	70.65	27.5	55	SMA490AW	小型	WEB
54		ТСВ	M 22* 65			0.508	27	S10TW	購入	WEB
72		STUD	19 <i>\phi</i> * 150			0.381	27	SS400	購入	
				BLOCK- 6			1228	kg		

切么	ス保橋	 主桁	G- 1	BLOCK-	7								-
	VIVIVIII-3												
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備	考
1	UFLG	PL	250*	13	7611	102.0	194	194	SMA490AW		大型		
1	WEB	PL	950*	9	7603	70.65	510	510	SMA490AW		大型		
1	LFLG	PL	360*	12	7600	94.20	258	258	SMA490AW		大型		
2	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	14	SMA400AW		小型		
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型		
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型		
2	VSTF	PL	150*	12	950	94.20	13.4	27	SMA490AW		小型		
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型		
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型		
176		STUD	19 ¢	* 150			0.381	67	SS400		購入		
1	SOLE	PL	240*	26	400	204.1	19.6	20	SMA490BW		小型		
4	HKYOWV	PL	120*	11	475	86.35	4.43	18	SMA490AW	90	小型		
				Е	BLOCK- 7			1153	kg				
					G− 1			10954	kg				

11 77 11										\ + +	,,,,
、保橋 :	主桁	G- 2	BLOCK- 1								
部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重 量	材質	ネット	要素	備考
UFLG	PL	250*	11	7611	86.35	164	164	SMA490AW		大型	
WEB	PL	950*	9	7603	70.65	510	510	SMA490AW		大型	
LFLG	PL	360*	11	7600	86.35	236	236	SMA490AW		大型	
VSTF	PL	150*	12	950	94.20	13.4	27	SMA490AW		小型	
VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型	
VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	14	SMA400AW		小型	
TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	8	SMA400AW		小型	
SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW		小型	UFLG
SPL	PL	95*	9	500	70.65	3.36	7	SMA490AW		小型	UFLG
	TCB	M 22*	65			0.508	6	S10TW		購入	UFLG
SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG
	TCB	M 22*	65			0.508	6	S10TW		購入	LFLG
SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
	тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW		購入	WEB
	STUD	19 φ	* 150			0.381	69	SS400		購入	
SOLE	PL	240*	26	400	204.1	19.6	20	SMA490BW		小型	
HKYOWV	PL	120*	11	475	86.35	4.43	18	SMA490AW	90	小型	
			BLO	OCK- 1			1205	kg			
	部材名 UFLG WEB LFLG VSTF VSTF VSTF TURI SPL SPL SPL SPL	部材名 材種 UFLG PL WEB PL LFLG PL VSTF PL VSTF PL VSTF PL VSTF PL SPL PL SPL PL SPL TCB SPL PL SPL TCB SPL PL TCB SPL PL TCB SPL TCB	部材名 材種 UFLG PL 250* WEB PL 950* LFLG PL 360* VSTF PL 150* VSTF PL 110* VSTF PL 110* TURI PL 100* SPL PL 240* SPL PL 95* TCB M 22* SPL PL 810* TCB M 22* STUD 19 \$\phi\$ SOLE PL 240*	UFLG PL 250* 11 WEB PL 950* 9 LFLG PL 360* 11 VSTF PL 150* 12 VSTF PL 110* 9 VSTF PL 110* 9 TURI PL 100* 9 SPL PL 240* 10 SPL PL 95* 9 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 TCB M 22* 65 STUD 19 φ* 150 SOLE PL 240* 26 HKYOWV PL 120* 11	部材名 材種 断面 長さ UFLG PL 250* 11 7611 WEB PL 950* 9 7603 LFLG PL 360* 11 7600 VSTF PL 150* 12 950 VSTF PL 110* 9 915 VSTF PL 110* 9 915 TURI PL 100* 9 120 SPL PL 240* 10 500 SPL PL 95* 9 500 TCB M 22* 65 SPL PL 150* 9 340 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 330 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 330 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 330 TCB M 22* 65 STUD 19 Φ* 150 SOLE PL 240* 26 400	部材名 材種 断面 長さ 単位重量 UFLG PL 250* 11 7611 86.35 WEB PL 950* 9 7603 70.65 LFLG PL 360* 11 7600 86.35 VSTF PL 150* 12 950 94.20 VSTF PL 110* 9 915 70.65 VSTF PL 110* 9 915 70.65 VSTF PL 110* 9 915 70.65 TURI PL 100* 9 915 70.65 SPL PL 240* 10 500 78.50 SPL PL 95* 9 500 70.65 TCB M 22* 65 SPL PL 150* 9 340 70.65 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 340 70.65 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 330 70.65 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 330 70.65 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 330 70.65 TCB M 22* 65 SSOLE PL 240* 26 400 204.1 HKYOWV PL 120* 11 475 86.35	部材名 材種 断面 長さ 単位重量 単品重量 UFLG PL 250* 11 7611 86.35 164 WEB PL 950* 9 7603 70.65 510 LFLG PL 360* 11 7600 86.35 236 VSTF PL 150* 12 950 94.20 13.4 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 VSTF PL 110* 12 950 94.20 9.84 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 TURI PL 100* 9 915 70.65 7.11 TURI PL 100* 9 120 70.65 0.848 SPL PL 240* 10 500 78.50 9.42 SPL PL 95* 9 500 70.65 3.36 TCB M 22* 65 0.508 SPL PL 150* 9 340 70.65 3.60 TCB M 22* 65 0.508 SPL PL 810* 9 330 70.65 18.9 TCB M 22* 65 STUD 19 \$\phi* 150\$ SOLE PL 240* 26 400 204.1 19.6 HKYOWV PL 120* 11 475 86.35 4.43	部材名 材種 断面 長さ 単位重量 単品重量 重量 UFLG PL 250* 11 7611 86.35 164 164 WEB PL 950* 9 7603 70.65 510 510 LFLG PL 360* 11 7600 86.35 236 236 VSTF PL 150* 12 950 94.20 13.4 27 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 21 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 21 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 TURI PL 100* 9 915 70.65 7.11 14 TURI PL 100* 9 120 70.65 0.848 8 SPL PL 240* 10 500 78.50 9.42 9 SPL PL 95* 9 500 70.65 3.36 7 TCB M 22* 65 0.508 6 SPL PL 810* 9 340 70.65 3.60 14 TCB M 22* 65 0.508 6 SPL PL 810* 9 340 70.65 18.9 38 TCB M 22* 65 0.508 18 STUD 19 ** 150 0.381 69 SOLE PL 240* 26 400 204.1 19.6 20 HKYOWV PL 120* 11 475 86.35 4.43 18	部材名 材種 断面 長さ 単位重量 単品重量 重量 材質 UFLG PL 250* 11 7611 86.35 164 164 SMA490AW WEB PL 950* 9 7603 70.65 510 510 SMA490AW LFLG PL 360* 11 7600 86.35 236 236 SMA490AW VSTF PL 150* 12 950 94.20 13.4 27 SMA490AW VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 21 SMA400AW VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 21 SMA400AW VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW VSTF PL 10* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW VSTF PL 10* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW SPL PL 100* 9 120 70.65 0.848 8 SMA400AW SPL PL 240* 10 500 78.50 9.42 9 SMA490AW SPL PL 95* 9 500 70.65 3.36 7 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 6 S10TW SPL PL 150* 9 340 70.65 3.60 14 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 6 S10TW SPL PL 810* 9 330 70.65 18.9 38 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 18 S10TW SPL PL 810* 9 330 70.65 18.9 38 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 18 S10TW STUD 19	部材名 材種 断面 長さ単位重量 単品重量 重量 材質 ネット UFLG PL 250* 11 7611 86.35 164 164 SMA490AW WEB PL 950* 9 7603 70.65 510 510 SMA490AW LFLG PL 360* 11 7600 86.35 236 236 SMA490AW VSTF PL 150* 12 950 94.20 13.4 27 SMA490AW VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 21 SMA400AW VSTF PL 110* 12 950 94.20 9.84 20 SMA400AW VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW TURI PL 100* 9 120 70.65 0.848 8 SMA400AW SPL PL 240* 10 500 78.50 9.42 9 SMA490AW SPL PL 95* 9 500 70.65 3.36 7 SMA490AW TOB M 22* 65 0.508 6 S10TW SPL PL 150* 9 340 70.65 3.60 14 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 6 S10TW SPL PL 810* 9 330 70.65 18.9 38 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 6 S10TW SPL PL 810* 9 330 70.65 18.9 38 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 18 S10TW SPL PL 150* 9 340 70.65 18.9 38 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 18 S10TW SPL PL 810* 9 330 70.65 18.9 38 SMA490AW TCB M 22* 65 0.508 18 S10TW SPL PL 240* 26 400 204.1 19.6 20 SMA490BW HKYOWV PL 120* 11 475 86.35 4.43 18 SMA490AW 90	部材名 材種 断面 長さ 単位重量 単品重量 重量 材質 ネット 要素 UFLG PL 250* 11 7611 86.35 164 164 SMA490AW 大型 WEB PL 950* 9 7603 70.65 510 510 SMA490AW 大型 UFLG PL 360* 11 7600 86.35 236 236 SMA490AW 大型 VSTF PL 150* 12 950 94.20 13.4 27 SMA490AW 小型 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 21 SMA400AW 小型 VSTF PL 110* 12 950 94.20 9.84 20 SMA400AW 小型 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW 小型 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW 小型 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW 小型 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW 小型 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW 小型 VSTF PL 110* 9 915 70.65 7.11 14 SMA400AW 小型 VSTF PL 150* 9 120 70.65 0.848 8 SMA400AW 小型 SPL PL 240* 10 500 78.50 9.42 9 SMA490AW 小型 SPL PL 95* 9 500 70.65 3.36 7 SMA490AW 小型 TCB M 22* 65 0.508 6 S10TW 購入 SPL PL 150* 9 340 70.65 3.60 14 SMA490AW 小型 TCB M 22* 65 0.508 6 S10TW 購入 SPL PL 810* 9 330 70.65 18.9 38 SMA490AW 小型 TCB M 22* 65 0.508 18 S10TW 購入 SPL PL 810* 9 330 70.65 18.9 38 SMA490AW 小型 TCB M 22* 65 0.508 18 S10TW 購入 STUD 19 Ø* 150 0.381 69 SS400 購入 STUD 19 Ø* 150 0.381 69 SS400 購入 STUD 19 Ø* 150 0.381 69 SS400 MB入 HKYOWV PL 120* 11 475 86.35 4.43 18 SMA490AW 90 小型

扣力	(主 桁	G- 2	BLOCK- 2								
917		<u>111</u>	u Z	DLOOK Z								
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
	UFLG	PL	250*	11	7970	86.35	172	172	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	11	7970	86.35	248	248	SMA490AW		大型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
12	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	350	78.50	6.59	7	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	*08	9	350	70.65	1.98	4	SMA490AW		小型	UFLG
8		тсв	M 22*	65			0.508	4	S10TW		購入	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG
12		тсв	M 22*	75			0.538	6	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150*	8	165	62.80	1.55	3	SMA400AW		小型	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW		購入	WEB
72		STUD	19 φ	* 150			0.381	27	SS400		購入	

材料	計算書								(単位:	mm,kg)
8	CONN	PL	242*	9	126	70.65	2.15	17 SMA400AW	小型	CRS
		1			,		1	1		1
					DI 001/			4470.1		
					BLOCK- 2			1178 kg		

切么	八保橋 :	主桁	G- 2	BLOCK- 3								
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	11	7970	86.35	172	172	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	19	7970	149.2	428	428	SMA490BW		大型	
2	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	15	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
10	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	8	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	350	78.50	6.59	7	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	*08	10	350	78.50	2.20	4	SMA490AW		小型	UFLG
8		тсв	M 22*	80			0.553	4	S10TW		購入	UFLG
1	FILL	PL	240*	11	170	86.35	3.52	4	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150*	12	500	94.20	7.06	28	SMA490AW		小型	LFLG
20		тсв	M 22*	95			0.598	12	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150*	17	245	133.4	4.90	10	SMA400AW		小型	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW		購入	WEB
72		STUD	19 ¢	* 150			0.381	27	SS400		購入	
				BL	OCK- 3			1372	kg			

切り	八保橋 :	主桁	G- 2	BLOCK- 4								
員数	部材名	材種		断 面	長さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	22	7970	172.7	344	344	SMA490BW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	630*	36	7970	282.6	922	922	SMA490BW	65	大型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	290*	22	950	172.7	47.6	95	SMA490BW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
12	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	350	78.50	6.59	7	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	*08	10	350	78.50	2.20	4	SMA490AW		小型	UFLG
8		тсв	M 22*	80			0.553	4	S10TW		購入	UFLG
1	FILL	PL	240*	11	170	86.35	3.52	4	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150*	12	500	94.20	7.06	28	SMA490AW		小型	LFLG
20		тсв	M 22*	95			0.598	12	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150*	17	245	133.4	4.90	10	SMA400AW		小型	LFLG

材料	計算書									(単位:	mm,kg)		
2	SPL	PL	810* 9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB		
36		тсв	M 22* 65			0.508	18	S10TW		購入	WEB		
168		STUD	19 <i>\phi</i> * 150			0.381	64	SS400		購入			
1	SOLE	PL	600* 26	600	204.1	73.5	74	SMA490BW		小型			
4	HKYOWV	PL	150* 14	475	109.9	7.05	28	SMA490AW	90	小型			
								·					
	BLOCK- 4 2241 kg												

切ク	、保橋 :	主桁	G- 2	BLOCK- 5								
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	11	7970	86.35	172	172	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	19	7970	149.2	428	428	SMA490BW		大型	
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	15	SMA400AW		小型	
10	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	8	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	350	78.50	6.59	7	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	*08	9	350	70.65	1.98	4	SMA490AW		小型	UFLG
8		тсв	M 22*	65			0.508	4	S10TW		購入	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG
12		тсв	M 22*	75			0.538	6	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150*	8	165	62.80	1.55	3	SMA400AW		小型	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW		購入	WEB
72		STUD	19 φ	* 150			0.381	27	SS400		購入	
				BLO	CK- 5			1341	kg			

切么	八保橋 :	主桁	G- 2	BLOCK- 6								
員数	部材名	材種		断 面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	11	7970	86.35	172	172	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	11	7970	86.35	248	248	SMA490AW		大型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
12	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	9	500	70.65	3.36	7	SMA490AW		小型	UFLG

材料	計算書									(単位:	mm,kg)
12		тсв	M 22*	65			0.508	6	S10TW	購入	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW	小型	LFLG
12		тсв	M 22*	65			0.508	6	S10TW	購入	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW	小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW	購入	WEB
68		STUD	19 φ	* 150			0.381	26	SS400	購入	
8	CONN	PL	242*	9	126	70.65	2.15	17	SMA400AW	小型	CRS
					BLOCK- 6			1181	kg		

切么	八保橋 :	主桁	G- 2	BLOCK- 7									
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重 量	材質	ネット	要素	備:	考
1	UFLG	PL	250*	11	7611	86.35	164	164	SMA490AW		大型		
1	WEB	PL	950*	9	7603	70.65	510	510	SMA490AW		大型		
1	LFLG	PL	360*	11	7600	86.35	236	236	SMA490AW		大型		
2	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	14	SMA400AW		小型		
2	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	20	SMA400AW		小型		-
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型		
2	VSTF	PL	150*	12	950	94.20	13.4	27	SMA490AW		小型		
10	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	8	SMA400AW		小型		-
176		STUD	19 ¢	* 150			0.381	67	SS400		購入		
1	SOLE	PL	240*	26	400	204.1	19.6	20	SMA490BW		小型		
4	HKYOWV	PL	120*	11	475	86.35	4.43	18	SMA490AW	90	小型		-
				BL	OCK- 7			1105	kg				
					G- 2			9623	kg				

	<u>可 </u>	 主	G- 3	BLOCK- 1							(辛四.)	iiii,r\g/
917		工们」	u s	BLOOK 1								
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	12	7611	94.20		179	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7603	70.65	510	510	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	12	7600	94.20	258	258	SMA490AW		大型	
2	VSTF	PL	150*	12	950	94.20	13.4	27	SMA490AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	14	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	9	500	70.65	3.36	7	SMA490AW		小型	UFLG
12		тсв	M 22*	70			0.523	6	S10TW		購入	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG
12		TCB	M 22*	65			0.508	6	S10TW		購入	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	480	70.65	27.5	55	SMA490AW		小型	WEB
54		тсв	M 22*	65			0.508	27	S10TW		購入	WEB
180		STUD	19 φ	* 150			0.381	69	SS400		購入	
1	SOLE	PL	240*	26	400	204.1	19.6	20	SMA490BW		小型	
4	HKYOWV	PL	120*	11	475	86.35	4.43	18	SMA490AW	90	小型	
				BLO	OCK- 1			1264	kg			

切久	、保橋 :	主桁	G- 3	BLOCK- 2								
	+ 2.1.1.5			bler* —	= -	~ 4. 	~	エ 目	11 55			/++ +v
員数	部材名	材種		断 面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	12	7970	94.20	188	188	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	12	7970	94.20	270	270	SMA490AW		大型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	9	500	70.65	3.36	7	SMA490AW		小型	UFLG
12		тсв	M 22*	75			0.538	6	S10TW		購入	UFLG
1	FILL	PL	240*	6	245	47.10	2.77	3	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG
12		тсв	M 22*	80			0.553	7	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150*	11	165	86.35	2.14	4	SMA400AW		小型	LFLG

材料	計算書									(単位:	mm,kg)
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW	小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW	購入	WEB
72		STUD	19 φ	* 150			0.381	27	SS400	購入	
	BLOCK- 2 1195 kg										

切么	、保橋 :	主桁	G-3 B	BLOCK- 3								
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250* 1	18	7970	141.3	281	281	SMA490BW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360* 2	23	7970	180.6	518	518	SMA490BW		大型	
2	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	15	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110* 1	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110* 1	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240* 1	10	650	78.50	12.2	12	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95* 1	4	650	109.9	6.79	14	SMA490AW		小型	UFLG
16		тсв	M 22*	95			0.598	10	S10TW		購入	UFLG
1	FILL	PL	240* 1	17	320	133.4	10.2	10	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150* 1	15	580	117.8	10.2	41	SMA490AW		小型	LFLG
24		тсв	M 22* 1	10			0.643	15	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150* 2	22	285	172.7	7.38	15	SMA400AW		小型	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW		購入	WEB
68		STUD	19 φ×	k 150			0.381	26	SS400		購入	
				DI O	CK- 3			1604	l			

切么	八保橋 :	主桁	G- 3	BLOC	K- 4								
員数	部材名	材種		断面		長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	35		7970	274.8	547	547	SMA490BW		大型	
1	WEB	PL	950*	9		7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	630*	45		7970	353.2	1153	1153	SMA490CW-H	65	大型	
3	VSTF	PL	110*	9		950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	290*	22		950	172.7	47.6	95	SMA490BW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9		950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
6	TURI	PL	100*	9		120	70.65	0.848	5	SMA400AW		小型	
6	TURI	PL	100*	9		270	70.65	1.91	11	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10		650	78.50	12.2	12	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	14		650	109.9	6.79	14	SMA490AW		小型	UFLG
16		тсв	M 22*	95				0.598	10	S10TW		購入	UFLG

材料	計算書									(単位:	mm,kg)
1	FILL	PL	240* 17	320	133.4	10.2	10	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150* 15	580	117.8	10.2	41	SMA490AW		小型	LFLG
24		тсв	M 22* 110			0.643	15	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150* 22	285	172.7	7.38	15	SMA400AW		小型	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.508	18	S10TW		購入	WEB
168		STUD	19 <i>\phi</i> * 150			0.381	64	SS400		購入	
1	SOLE	PL	600* 26	600	204.1	73.5	74	SMA490BW		小型	
4	HKYOWV	PL	150* 14	475	109.9	7.05	28	SMA490AW	90	小型	
				BLOCK- 4			2729	kg			

切么	八保橋 :	主桁	G- 3	BLOCK- 5								
員数	部材名	材種		断 面	長さ	単位重量	単品重量	重 量	材質	ネット	要素	備考
	UFLG	PL	250*	18	7970	141.3	281		SMA490BW		大型	.,,,,
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	23	7970	180.6	518	518	SMA490BW		大型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
3	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	22	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	
2	VSTF	PL	110*	9	950	70.65	7.38	15	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型	
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型	
1	SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW		小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	9	500	70.65	3.36	7	SMA490AW		小型	UFLG
12		тсв	M 22*	75			0.538	6	S10TW		購入	UFLG
1	FILL	PL	240*	6	245	47.10	2.77	3	SMA400AW		小型	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW		小型	LFLG
12		тсв	M 22*	80			0.553	7	S10TW		購入	LFLG
2	FILL	PL	150*	11	165	86.35	2.14	4	SMA400AW		小型	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	330	70.65	18.9	38	SMA490AW		小型	WEB
36		тсв	M 22*	65			0.508	18	S10TW		購入	WEB
68		STUD	19 ¢	* 150			0.381	26	SS400		購入	
				DI O	CK- 5			1527	lem .			
				BLO	CK- 5			1537	kg			

切么	八保橋 :	主桁	G- 3	BLOCK- 6		·	·		·			
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	12	7970	94.20	188	188	SMA490AW		大型	
1	WEB	PL	950*	9	7973	70.65	535	535	SMA490AW		大型	
1	LFLG	PL	360*	12	7970	94.20	270	270	SMA490AW		大型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW		小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型	

材料	計算書									(単位:	mm,kg)
3	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	21	SMA400AW	小型	
1	VSTF	PL	110*	12	950	94.20	9.84	10	SMA400AW	小型	
1	VSTF	PL	110*	9	915	70.65	7.11	7	SMA400AW	小型	
5	TURI	PL	100*	9	120	70.65	0.848	4	SMA400AW	小型	
5	TURI	PL	100*	9	270	70.65	1.91	10	SMA400AW	小型	
1	SPL	PL	240*	10	500	78.50	9.42	9	SMA490AW	小型	UFLG
2	SPL	PL	95*	9	500	70.65	3.36	7	SMA490AW	小型	UFLG
12		ТСВ	M 22*	70			0.523	6	S10TW	購入	UFLG
4	SPL	PL	150*	9	340	70.65	3.60	14	SMA490AW	小型	LFLG
12		ТСВ	M 22*	65			0.508	6	S10TW	購入	LFLG
2	SPL	PL	810*	9	480	70.65	27.5	55	SMA490AW	小型	WEB
54		ТСВ	M 22*	65			0.508	27	S10TW	購入	WEB
72		STUD	19 φ	* 150			0.381	27	SS400	購入	
					BLOCK- 6			1213	kg		

切り	マスタ はんしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう しゅうしゅう はんしゅう はんしゅう しゅうしゅう しゅう	主 桁	G- 3	RI (OCK- 7									
937			u u	DL	7 T									
員数	部材名	材種		断	面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備	考
1	UFLG	PL	250*	12		7611	94.20	179	179	SMA490AW		大型		
1	WEB	PL	950*	9		7603	70.65	510	510	SMA490AW		大型		
1	LFLG	PL	360*	12		7600	94.20	258	258	SMA490AW		大型		
2	VSTF	PL	110*	9		915	70.65	7.11	14	SMA400AW		小型		
1	VSTF	PL	110*	12		950	94.20	9.84	10	SMA400AW		小型		
3	VSTF	PL	110*	9		915	70.65	7.11	21	SMA400AW		小型		
2	VSTF	PL	150*	12		950	94.20	13.4	27	SMA490AW		小型		
5	TURI	PL	100*	9		120	70.65	0.848	4	SMA400AW		小型		
5	TURI	PL	100*	9		270	70.65	1.91	10	SMA400AW		小型		
176		STUD	19 ¢	* 1	50			0.381	67	SS400		購入		
1	SOLE	PL	240*	26		400	204.1	19.6	20	SMA490BW		小型		
4	HKYOWV	PL	120*	11		475	86.35	4.43	18	SMA490AW	90	小型		
					BLO	CK- 7			1138	kg				
						G- 3			10680	kg				
						主桁			31257	kg				

切り	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	横桁	端支点	植桁	FE-1							<u> </u>	
員数	部材名	材種		断面	ī	長さ	単位重量	単品重量	重量	材 質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	200*	10		1534	78.50	24.1	24	SMA400AW		大型	
1	WEB	PL	742*	9		1673	70.65	87.7	88	SMA400AW		大型	
1	LFLG	PL	200*	10		1458	78.50	22.9	23	SMA400AW		大型	
1	VSTF	PL	90*	9		740	70.65	4.71	5	SMA400AW		小型	
14		тсв	M 22*	60				0.493	7	S10TW		購入	WEB
1	ROD	RB	16 φ			600	1.580	0.948	1	SS400		S.A	
						FE-1			148	kg			
					2@	FE-1			296	kg			

切り	、保橋 オ	横桁	端支点	.横桁	FE-2									
員数	部材名	材種		断面	長	きま	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備	考
1	UFLG	PL	200*	10	1	1534	78.50	24.1	24	SMA400AW		大型		
1	WEB	PL	742*	9	1	1673	70.65	87.7	88	SMA400AW		大型		
1	LFLG	PL	200*	10	1	1458	78.50	22.9	23	SMA400AW		大型		
1	VSTF	PL	90*	9		740	70.65	4.71	5	SMA400AW		小型		
14		тсв	M 22*	60				0.493	7	S10TW		購入	WEB	
1	ROD	RB	16 φ)		600	1.580	0.948	1	SS400		S.A		
					F	E-2			148	kg				
					2@ F	E-2			296	kg				
	·				·				·					
					端支点	横桁			592	kg				

	<u>ス保橋</u> な	横桁	中間支	き 点横桁	FM-1							<u> </u>	. •
員数	部材名	材種		断面		長さ	単位重量	単品重量	重量	材 質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	10		1178	78.50	23.1	23	SMA400AW		大型	
1	WEB	PL	560*	9		1389	70.65	55.0	55	SMA400AW		大型	
1	LFLG	PL	250*	10		1178	78.50	23.1	23	SMA400AW		大型	
5		ТСВ	M 22*	70				0.523	3	S10TW		購入	WEB
5		тсв	M 22*	70				0.523	3	S10TW		購入	WEB
						FM-1			107	kg			

切ク	、保橋 🌣	横桁	中間支	を点横桁	FM-2								
						w	w = - =					ш.	
員数	部材名	材種		断面	長さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備	考
1	UFLG	PL	250*	10	1178	78.50	23.1	23	SMA400AW		大型		
1	WEB	PL	560*	9	1389	70.65	55.0	55	SMA400AW		大型		
1	LFLG	PL	250*	10	1178	78.50	23.1	23	SMA400AW		大型		
5		TCB	M 22*	70			0.523	3	S10TW		購入	WEB	
5		TCB	M 22*	70			0.523	3	S10TW		購入	WEB	
					FM-2			107	kg				
				中	間支点横桁			214	kg				

切么	八保橋 🧵	横桁	中間積	黄桁	FI-1								
			ī				-			-	,		
員数	部材名	材種		断	面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1	UFLG	PL	250*	12		1534	94.20	36.1	36	SMA400AW		大型	
1	WEB	PL	555*	9		1749	70.65	68.6	69	SMA400AW		大型	
1	LFLG	PL	250*	12		1534	94.20	36.1	36	SMA400AW		大型	
1	SPL	PL	539*	9		330	70.65	12.6	13	SMA400AW		小型	UFLG
6		тсв	M 22*	55				0.478	3	S10TW		購入	UFLG
6		тсв	M 22*	60				0.493	3	S10TW		購入	UFLG
1	SPL	PL	539*	9		330	70.65	12.6	13	SMA400AW		小型	LFLG
6		тсв	M 22*	55				0.478	3	S10TW		購入	LFLG
6		тсв	M 22*	60				0.493	3	S10TW		購入	LFLG
10		тсв	M 22*	60				0.493	5	S10TW		購入	WEB
						FI-1	-		184	kg			
					20	@ FI-1			368	kg			

切り	八保橋 オ	<u></u> 横桁	中間模	析	FI-2									
				7.1.0										
員数	部材名	材種		断	面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備	考
1	UFLG	PL	250*	12		1532	94.20	36.1	36	SMA400AW		大型		
1	WEB	PL	555*	9		1749	70.65	68.6	69	SMA400AW		大型		
1	LFLG	PL	250*	12		1532	94.20	36.1	36	SMA400AW		大型		
1	SPL	PL	539*	9		330	70.65	12.6	13	SMA400AW		小型	UFLG	
6		ТСВ	M 22*	55				0.478	3	S10TW		購入	UFLG	İ
6		ТСВ	M 22*	60				0.493	3	S10TW		購入	UFLG	i
1	SPL	PL	539*	9		330	70.65	12.6	13	SMA400AW		小型	LFLG	
6		ТСВ	M 22*	55				0.478	3	S10TW		購入	LFLG	
6		ТСВ	M 22*	60				0.493	3	S10TW		購入	LFLG	
10		ТСВ	M 22*	60				0.493	5	S10TW		購入	WEB	
						FI-2			184	kg				
					2	@ FI-2			368	kg				
								·						
					中国	間横桁			736	kg				
						横桁	·		1542	kg				

_ ' ' ' ' '	11 71 11										\ + 2	,6/		
切り	(保橋 :	対傾	構 中間	引対傾構 SI-	1									
吕数	部材名	お話		断面	E オ	当位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備者	본	
貝双	בר מויים	1711生								<u>ተ</u> ッቦ		用を	7	
1		L	100*	100* 10	1540	14.90	22.9	23	SMA490AW		対傾構			
1		L	75*	75* 9	585	9.960	5.83	6	SMA490AW		対傾構			
1		L	75*	75* 9	590	9.960	5.88	6	SMA490AW		対傾構			
1	1 L 100* 100* 10 1540 14.90 22.9 23 SMA490AW 対傾構													
1	1 GUSS PL 235* 9 320 70.65 5.31 5 SMA400AW 対傾構													
1	1 GUSS PL 235* 9 320 70.65 5.31 5 SMA400AW 対傾構													
1	GUSS	PL	235*	9	250	70.65	3.32	3	SMA400AW	80	対傾構			
1	GUSS	PL	235*	9	250	70.65	3.32	3	SMA400AW	80	対傾構			
1	GUSS	PL	220*	9	605	70.65	9.40	9	SMA400AW		対傾構			
12		тсв	M 22*	60			0.493	6	S10TW		購入			
					SI-1			89	kg					
				1	6@ SI-1			1424					-	
													-	
				中間	対傾構			1424	kg					
					対傾構			1424	kg					

	引 昇音										(単位:)	iiii,r\g/
切グ	八保橋 右	横構										
므쏴	☆ 7 ++ <i>₳</i> 7	117 =		ᄣᆂ	E+	出八壬貝	╨ ㅁ 로 톋	壬 旦	++ 55		-m ≠	# *
	部材名 CUSS		3354	断面	長さ		単品重量	重量	材質	ネット 0.5		備考
	GUSS GUSS	PL PL	335* 300*	9	530 675	70.65 70.65	10.7 12.9		SMA400AW SMA400AW		横構 横構	G1-S1 G1-C1
	GUSS	PL	295*	9	680	70.65	13.5		SMA400AW		横構	G1-C1
	GUSS	PL	325*	9	760	70.65	16.6		SMA400AW		横構	G1-C2
		PL	295*	9	680	70.65	13.5		SMA400AW		横構	G1-C4
	GUSS	PL	310*	9	705	70.65	13.9		SMA400AW		横構	G1-C5
	GUSS	PL	475*	9	925	70.65	26.4		SMA400AW		横構	G1-P1
	GUSS	PL	310*	9	705	70.65	13.9		SMA400AW		横構	G1-C6
	GUSS	PL	295*	9	680	70.65	13.5		SMA400AW		横構	G1-C7
	GUSS	PL	325*	9	760	70.65	16.6		SMA400AW		横構	G1-C8
	GUSS	PL	295*	9	685	70.65	13.6		SMA400AW		横構	G1-C9
	GUSS	PL	300*	9	685	70.65	13.1		SMA400AW		横構	G1-C10
	GUSS	PL	335*	9	520	70.65	10.5	10	SMA400AW		横構	G1-S2
2	GUSS	PL	335*	9	300	70.65	5.68	11	SMA400AW		横構	G2-S1
2	GUSS	PL	290*	9	660	70.65	12.8	26	SMA400AW	95	横構	G2-S1C1
8	GUSS	PL	290*	9	675	70.65	13.1	105	SMA400AW	95	横構	G2-C1C5
2	GUSS	PL	400*	9	475	70.65	10.7	21	SMA400AW	80	横構	G2-P1
4	GUSS	PL	310*	9	715	70.65	14.9	60	SMA400AW	95	横構	G2-C5C6
8	GUSS	PL	290*	9	675	70.65	13.1	105	SMA400AW		横構	G2-C6C10
2	GUSS	PL	290*	9	660	70.65	12.8	26	SMA400AW		横構	G2-C10S2
		PL	335*	9	300	70.65	5.68	11	SMA400AW		横構	G2-S2
1		PL	335*	9	520	70.65	10.5		SMA400AW		横構	G3-S1
1	GUSS	PL	300*	9	685	70.65	13.1		SMA400AW		横構	G3-C1
1		PL	295*	9	685	70.65	13.6		SMA400AW		横構	G3-C2
1	GUSS	PL	325*	9	760	70.65	16.6		SMA400AW		横構	G3-C3
1	GUSS	PL	295*	9	680	70.65	13.5		SMA400AW		横構	G3-C4
		PL Di	310*	9	705	70.65	13.9		SMA400AW			G3-C5
		PL	475*	9	925	70.65	26.4		SMA400AW		横構	G3-P1
		PL	310*	9	705	70.65	13.9		SMA400AW		横構	G3-C6
		PL	295*	9	680	70.65	13.5		SMA400AW		横構	G3-C7
	GUSS GUSS	PL DI	325*	9	760	70.65	16.6		SMA400AW		横構 横構	G3-C8
	GUSS	PL PL	295* 300*	9	680 675	70.65 70.65	13.5 12.9		SMA400AW SMA400AW		横構	G3-C10
1	GUSS	PL	335*	9	530	70.65	10.7		SMA400AW		横構	G3-C10 G3-S2
1	4033	CT		_ 9 176* 8* 8	2525	18.50	46.7		SMA400AW	00	横構	G3-S2 G1-G2
1		CT		176* 8* 8	2350	18.50	43.5		SMA400AW		横構	G1-G2
1		CT		176* 8* 8	2605	18.50	48.2		SMA400AW		横構	G1-G2
1		CT		176* 8* 8	2385	18.50	44.1		SMA400AW		横構	G1-G2
1		CT		176* 8* 8 176* 8* 8	2605	18.50	48.2		SMA400AW		横構	G1-G2
1		CT		176* 8* 8	2350		43.5		SMA400AW		横構	G1-G2
1		CT		176* 8* 8	2540	18.50	47.0		SMA400AW		横構	G1-G2
1		CT		176* 8* 8	2385	18.50	44.1		SMA400AW		横構	G1-G2
_ '		J 1	110.17	1701 01 0	2000	10.00	77.1	77		1	円 円	ui uz

材料計算書								(単位:	mm,kg)
1	СТ	118* 176* 8* 8	2605	18.50	48.2	48	SMA400AW	横構	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2385	18.50	44.1	44	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	144* 204* 12* 10	2570	29.20	75.0	75	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	144* 204* 12* 10	2225	29.20	65.0	65	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	144* 204* 12* 10	2445	29.20	71.4	71	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	144* 204* 12* 10	2370	29.20	69.2	69	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2585	18.50	47.8	48	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2400	18.50	44.4	44	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2585	18.50	47.8	48	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2350	18.50	43.5	44	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2540	18.50	47.0	47	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2400	18.50	44.4	44	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2585	18.50	47.8	48	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2400	18.50	44.4	44	SMA400AW	横構	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2545	18.50	47.1	47	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2300	18.50	42.6	43	SMA400AW	横構	G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2300	18.50	42.6	43	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2545	18.50	47.1	47	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2400	18.50	44.4	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2585	18.50	47.8	48	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2400	18.50	44.4	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2540	18.50	47.0	47	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2350	18.50	43.5	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2585	18.50	47.8	48	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2400	18.50	44.4	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2585	18.50	47.8	48	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	144* 204* 12* 10	2370	29.20	69.2	69	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	144* 204* 12* 10	2445	29.20	71.4	71	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	144* 204* 12* 10	2225	29.20	65.0	65	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	144* 204* 12* 10	2570	29.20	75.0	75	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2385	18.50	44.1	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2605	18.50	48.2	48	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2385	18.50	44.1	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2540	18.50	47.0	47	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2350	18.50	43.5	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2605	18.50	48.2	48	SMA400AW	横構	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2385	18.50	44.1	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2605	18.50	48.2	48	SMA400AW	横構	G2-G3
1	CT	118* 176* 8* 8	2350	18.50	43.5	44	SMA400AW	横構	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2525	18.50	46.7	47	SMA400AW	横構	G2-G3
64	TCB	M 22* 55			0.478	31	S10TW	購入	
400	тсв	M 22* 55			0.478	191	S10TW	購入	
16	TCB	M 22* 60			0.493	8	S10TW	購入	
			横構			3367	kg		

	、保橋 :	排水	支 置装	持金具 S1							, , , , , , , , , , , , , , , , , , , 	
									T			
員数	部材名	材種		断 面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備 考
1		PL	100*	9	90	70.65	0.636	1	SMA400AW		小型	
1		FB	100*	6	312	4.710	1.47	1	SS400		小型	
2		FB	100*	6	371	4.710	1.75	4	SS400		小型	
2		BN	M 16*	45			0.156	1	SS400		購入	1-UN,2-W
2		BN	M 12*	40			0.077	1	SS400		購入	1-UN,2-W
2		BN	M 12*	45			0.082	1	SS400		購入	1-UN,2-W
					S1			9	kg			
					6@ S1			54	kg			

切り	八保橋 :	排水	支 置妻	技持金具	. S2								
員数	部材名	材種		断面		長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1		PL	40*	6		90	47.10	0.170	1	SMA400AW		小型	
1		PL	40*	6		426	47.10	0.803	1	SS400		小型	
2		BN	M 10*	30				0.049	1	SS400		購入	1-UN,2-W
1		UB	M10(1	5C)				0.118	1	SS400		購入	
						S2			4	kg			
					1	6@ S2			64	kg			

切夕	、保橋 :	排水	装置っ	支持的	金具 S3								
員数	部材名	材種		断	面	長さ	単位重量	単品重量	重量	材質	ネット	要素	備考
1		PL	*08	9		120	70.65	0.678	1	SMA400AW		小型	
1		L	65*	65*	6	468	5.910	2.77	3	SS400		小型	
2		BN	M 12*	35				0.073	1	SS400		購入	1-UN,2-W
1		UB	M10(!	50C)				0.18	1	SS400		購入	
						S3			6	kg			
						2@ S3			12	kg			
					支	持金具			130	kg			
					排	水装置			130	kg			
					切	久保橋			37720	kg			

有効桁

連乗	単位重量		面積	単品重量	重量
	m^2	m			
なし	4桁	4桁	4桁	3桁	整数
	(**1)	(**2)	(※3)	(**4)	(3.5)

丸め方法

単位重量		面積	単品重量	重量	0kgの場合
m^2	m				
五捨五入	五捨五入	五捨五入	五捨五入	五捨五入	1 kg

プレートの計算方法

連乗なし

有効桁 丸め方法

五捨五入

1. 面積(m2)

Area = 幅 * 長さ 4桁

(**3) (**8)

2. 単位重量(kg/m2)

Tanj = 単重(7850) * 厚 4桁 五捨五入

(**1) (**6)

3. 単品重量(kg)

Tanp = Area * Tanj * ネット率 3桁 五捨五入

(**4) (**9)

4. 重量(kg)

W = 員数 * Tanp 整数 五捨五入

(※5) (※10)

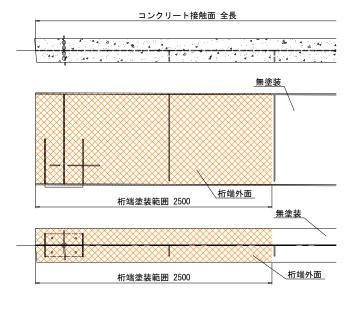
5. 重量が 0kg の場合(※11)

W = 1 kg

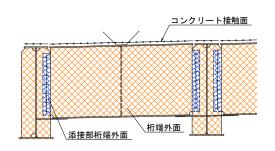
塗装区分図

桁端塗装範囲詳細

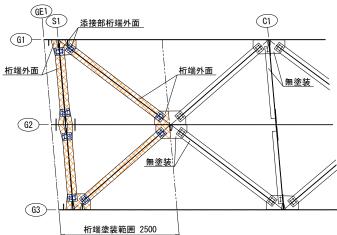




端支点横桁



横桁・対傾構・横構



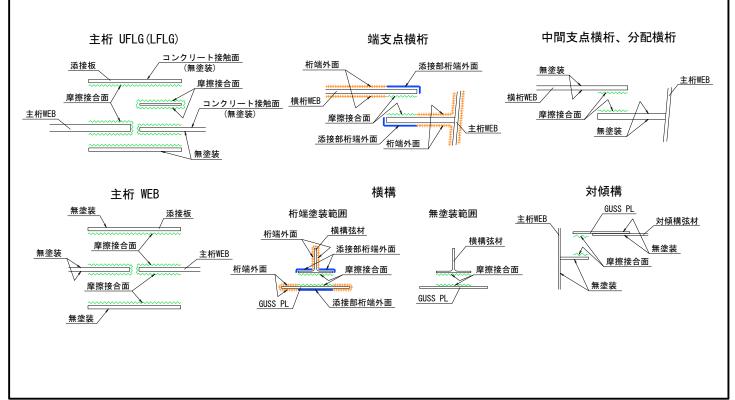
塗装記号凡例

++++++++ : 桁端外面

: 添接部桁端外面

: 摩擦接合面

添接部詳細



3-2.塗装面積総括表

計算方法

(単位:m²)

		(-
	工場塗装	現場塗装
桁端外面	A-(D*2)	D+G
内面	В-Е	E+H
コンクリート接触面	C+I	_
摩擦接合面	J	_

塗装面積集計

(単位:m²)

		(
	工場塗装	現場塗装
桁端外面	70.07	2.12
内面		
コンクリート接触面	43.51	
摩擦接合面	53.20	_

(単位:m²)

記号	塗装系	主桁	横桁	対傾構	横構	排水装置	総計
Α	一般部桁端外面	50.91	14.00		8.16	0.04	73.11
В	一般部内面						
С	一般部コン接触面	41.25	1.36				42.61
D	添接部桁端外面		1.08		0.44		1.52
E	添接部内面						
F	添接部特殊						
G	ボルト桁端外面		0.28		0.32		0.60
Н	ボルト内面						
I	ボルトコン接触面	0.90					0.90
J	摩擦接合面	41.20	3.52	3.04	5.44		53.20
K	ブラスト面積	611.47	37.60	36.96	90.99	2.44	779.46

3-3.塗装計算書

<u>塗装計算書</u> (単位:mm,m³)

	口开日													+ 12 . IIIII	,111/
切么	ス保橋:	主桁	G-1 BLOCK- 1												
員数	部材名	材種	断 面	長さ	ネット	全面積			塗装面	瞔					備考
1	UFLG	PL	250* 13	7611		3.81	Α	0.63		С	1.90		K	3.81	
1	WEB	PL	950* 9	7603		14.45	Α	4.75					K	14.45	
1	LFLG	PL	360* 12	7600		5.47	Α	1.80					K	5.47	
2	VSTF	PL	150* 12	950		0.57	Α	0.57					K	0.57	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60	Α	0.20					K	0.60	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21							K	0.21	
2	VSTF	PL	110* 9	915		0.40							K	0.40	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12	Α	0.02					K	0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27	Α	0.05					K	0.27	
1	SPL	PL	240* 10	500		0.24					J	0.24	K	0.24	UFLG
2	SPL	PL	95* 10	500		0.19					J	0.19	K	0.19	UFLG
12		тсв	M 22* 70			0.06				I	0.05				UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41					J	0.41	K	0.41	LFLG
12		тсв	M 22* 65			0.06									LFLG
2	SPL	PL	810* 9	480		1.56					J	1.56	K	1.56	WEB
54		тсв	M 22* 65			0.27									WEB
180		STUD	19 <i>φ</i> * 150							I					
1	SOLE	PL	240* 26	400		0.19							K	0.19	
4	HKYOWV	PL	120* 11	475	90	0.41	Α	0.41					K	0.41	
			BL	OCK- 1			Α	8.43 C	1.90	I	0.05 J	2.40	K	28.90	

₽π. <i>Γ</i> 1	少长	十	0 1 BLOOK 1													
列久		土竹丁	G-1 BLOCK- 2													
員数	部材名	材種	断 面	長さ	ネット	全面積			塗装面	積						備考
		PL	250* 13	7970		3.99				С				K	3.99	
1 '	WEB	PL	950* 9	7973		15.15								ĸ	15.15	
1	LFLG	PL	360* 12	7970		5.74								K	5.74	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20								K	0.20	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21								K	0.21	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60								K	0.60	
1 '	VSTF	PL	110* 12	950		0.21								K	0.21	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20								K	0.20	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12								K	0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27								K	0.27	
1	SPL	PL	240* 10	500		0.24					,	J	0.24	K	0.24	UFLG
2	SPL	PL	95* 10	500		0.19					,	J	0.19	K	0.19	UFLG
12		тсв	M 22* 75			0.06				I	0.05					UFLG
1	FILL	PL	240* 6	245		0.12					,	J	0.12	K	0.12	UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41					,	J	0.41	K	0.41	LFLG
12		тсв	M 22* 80			0.06										LFLG
2	FILL	PL	150* 12	165		0.10					,	J	0.10	K	0.10	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07					,	J	1.07	K	1.07	WEB
36		ТСВ	M 22* 65			0.18										WEB
72		STUD	19 <i>φ</i> * 150							I						
			BLO	OCK- 2			С	1.99 I	0.05	J	2.13	K	28.82			

<u>塗装計算書</u> (単位:mm,m²)

<u> </u>	- 8													(<u>平世. </u>	1,111/
切久保	橋主格	G-1 BLOC	K- 3												
員数 部村	才名 材料	重 断面	長さ	ネット:	全面積			塗装面	積						備考
1 UFI			7970		3.99				С	1.99			K	3.99	
1 WE	B PL	950* 9	7973		15.15								ĸ	15.15	
1 LFL	_G PL	360* 24	7970		5.74								ĸ	5.74	
2 VS	TF PL	110* 9	950		0.42								K	0.42	
1 VS	TF PL	110* 12	950		0.21								ĸ	0.21	
3 VS	TF PL	110* 9	950		0.63								K	0.63	
1 VS	TF PL	110* 12	950		0.21								K	0.21	
5 TUI	RI PL	100* 9	120		0.12				Ш				K	0.12	
5 TUI	RI PL	100* 9	270		0.27								K	0.27	
1 SPI	L PL	240* 10	650		0.31					,	J (0.31	K	0.31	UFLG
2 SPI	L PL	95* 15	650		0.25				Ш	,	J (0.25	K	0.25	UFLG
16	TC	B M 22* 100			0.08				I	0.07			Ш		UFLG
1 FIL	L PL	240* 19	320		0.15				Ш	,	J (0.15	K	0.15	UFLG
4 SPI	L PL	150* 15	580		0.70				Ш	,	J (0.70	K	0.70	LFLG
24	TC	B M 22* 115			0.12				Ш				Ш		LFLG
2 FIL	L PL	150* 24	285		0.17				Ш	,	J (0.17	K	0.17	LFLG
2 SPI	L PL	810* 9	330		1.07				Ш	,	J 1	1.07	K	1.07	WEB
36	TC	B M 22* 65			0.18				Ш				Ш		WEB
68	STU	19 $\phi * 150$							I						
					1				1 1				1 1		
			BLOCK- 3			С	1.99 I	0.07	J	2.65	K 29	9.39			

切久保	R橋 :	主桁	G-1 BLOCK-	4												
員数 部	おな	お話	断面	巨士	→ w.L	全面積			塗装面	鴰	<u> </u>					備考
<u> </u>		PL		7970	ተንቦ	3.99			至表面	1貝 C				K	3.99	IM 75
1 WE		PL	950* 9	7973		15.15					1.00			K	15.15	
1 LF		PL	630* 48	7970	65	6.53								ĸ	6.53	
3 VS		PL	110* 9	950		0.63								ĸ	0.63	
2 VS		PL	290* 22	950		1.10								ĸ	1.10	
3 VS		PL	110* 9	950		0.63								K	0.63	
6 TL		PL	100* 9	120		0.14								ĸ	0.14	
6 TL	JRI	PL	100* 9	270		0.32								ĸ	0.32	
1 SF	PL	PL	240* 10	650		0.31					,	J	0.31	ĸ	0.31	UFLG
2 SF	٦L	PL	95* 15	650		0.25					,	J	0.25	ĸ	0.25	UFLG
16		тсв	M 22* 100			0.08				I	0.07					UFLG
1 FII	LL	PL	240* 19	320		0.15					,	J	0.15	ĸ	0.15	UFLG
4 SF	PL	PL	150* 15	580		0.70					,	J	0.70	ĸ	0.70	LFLG
24		тсв	M 22* 115			0.12										LFLG
2 FII	LL	PL	150* 24	285		0.17					,	J	0.17	ĸ	0.17	LFLG
2 SF	PL	PL	810* 9	330		1.07					,	J	1.07	ĸ	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.18										WEB
168		STUD	19 <i>φ</i> * 150							I						
1 SC	OLE	PL	600* 26	600		0.72								K	0.72	
4 HK	YOWV	PL	150* 14	475	90	0.51								K	0.51	
										1 1						
				BLOCK- 4			С	1.99 I	0.07	J	2.65	K	32.37			

	*! チョー く 保橋 :	主桁	G- 1 BLOCK	- 5											(<u> -</u> 2_ :	<i>,</i> ,
	711111111111111111111111111111111111111															
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積			塗装面	積						備考
1	UFLG	PL	250* 19	7970		3.99				С	1.99			ĸ	3.99	
1	WEB	PL	950* 9	7973		15.15								ĸ	15.15	
1	LFLG	PL	360* 24	7970		5.74								ĸ	5.74	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21								ĸ	0.21	
3	VSTF	PL	110* 9	950		0.63								ĸ	0.63	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21								K	0.21	
2	VSTF	PL	110* 9	950		0.42								ĸ	0.42	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12								ĸ	0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27								ĸ	0.27	
1	SPL	PL	240* 10	500		0.24					,	J	0.24	ĸ	0.24	UFLG
2	SPL	PL	95* 10	500		0.19					,	J	0.19	ĸ	0.19	UFLG
12		тсв	M 22* 75			0.06				I	0.05					UFLG
1	FILL	PL	240* 6	245		0.12					,	J	0.12	ĸ	0.12	UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41					,	J	0.41	ĸ	0.41	LFLG
12		тсв	M 22* 80			0.06										LFLG
2	FILL	PL	150* 12	165		0.10					,	J	0.10	K	0.10	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07					,	J	1.07	K	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.18										WEB
68		STUD	19 <i>ф</i> * 150							I						
							T				1				1	
				BLOCK- 5			С	1.99 I	0.05	J	2.13	K	28.87			

切り	、保橋 3	主桁	G-1 BLOCK-	6													
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積				塗装面積	ŧ						備 考
1	UFLG	PL	250* 13	7970		3.99				C)	1.99			K	3.99	
1	WEB	PL	950* 9	7973		15.15									K	15.15	
1	LFLG	PL	360* 12	7970		5.74									K	5.74	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20									K	0.20	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21									K	0.21	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60									K	0.60	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21									K	0.21	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20									K	0.20	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12									K	0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27									K	0.27	
1	SPL	PL	240* 10	500		0.24							J	0.24	K	0.24	UFLG
2	SPL	PL	95* 10	500		0.19							J	0.19	K	0.19	UFLG
12		TCB	M 22* 70			0.06				I		0.05					UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41							J	0.41	K	0.41	LFLG
12		TCB	M 22* 65			0.06											LFLG
2	SPL	PL	810* 9	480		1.56							J	1.56	K	1.56	WEB
54		TCB	M 22* 65			0.27											WEB
72		STUD	19 <i>φ</i> * 150							I							
									_	1	1					П	
			E	BLOCK- 6			С	1.99 I		0.05 J	J	2.40 H	<	29.09			

塗装計算書 (単位:mm,m²)

員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積				塗装面	積						備 考
1	UFLG	PL	250* 13	7611		3.81	Α	0.63			С	1.90			K	3.81	
1	WEB	PL	950* 9	7603		14.45	Α	4.75							K	14.45	
1	LFLG	PL	360* 12	7600		5.47	Α	1.80							K	5.47	
2	VSTF	PL	110* 9	915		0.40									K	0.40	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21									K	0.21	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60	Α	0.20							K	0.60	
2	VSTF	PL	150* 12	950		0.57	Α	0.57							K	0.57	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12	Α	0.05							K	0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27	Α	0.11							K	0.27	
176		STUD	19 <i>ф</i> * 150								I						
1	SOLE	PL	240* 26	400		0.19									K	0.19	
4	HKYOWV	PL	120* 11	475	90	0.41	Α	0.41							K	0.41	
				BLOCK- 7			Α	8.52	С	1.90	K	26.50					
				G- 1			Α	16.95	С	13.75	I	0.34	J	14.36	ĸ	203.94	

<u> </u>	口开日												(4- 4. IIII	,111/
切么	ス保橋 3	主桁	G-2 BLOCK	- 1										
ᅟᅭ	₩	1175	N/r* —	= 1	A 1+			≫ ₩ <i>T</i> :	r±	•				/++ - - /
	部材名				全面積			塗装面	幁			1 1		備考
1	UFLG	PL	250* 11	7611	3.81	Α	0.63		С	1.90		K	3.81	
1	WEB	PL	950* 9	7603	14.45	Α	4.75					K	14.45	
1	LFLG	PL	360* 11	7600	5.47	Α	1.80					K	5.47	
2	VSTF	PL	150* 12	950	0.57	Α	0.57					K	0.57	
3	VSTF	PL	110* 9	915	0.60	Α	0.20					K	0.60	
2	VSTF	PL	110* 12	950	0.42							K	0.42	
2	VSTF	PL	110* 9	915	0.40							ĸ	0.40	
10	TURI	PL	100* 9	120	0.24	Α	0.10					K	0.24	
1	SPL	PL	240* 10	500	0.24					J	0.24	4 K	0.24	UFLG
2	SPL	PL	95* 9	500	0.19					J	0.19	9 K	0.19	UFLG
12		тсв	M 22* 65		0.06				I	0.05				UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340	0.41					J	0.4	1 K	0.41	LFLG
12		тсв	M 22* 65		0.06									LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330	1.07					J	1.0	7 K	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65		0.18									WEB
180		STUD							I					
		PL	240* 26	400	0.19							ĸ	0.19	
	HKYOWV		120* 11	475	0.41		0.41					к	0.41	
								l						
				BLOCK- 1		Α	8.46 C	1.90	I	0.05 J	1.9	1 K	28.47	
				BLOCK- 1		Α	8.46 C	1.90	I	0.05 J	1.9	1 K	28.47	

			G-2 BLOCK											
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積		塗装面	積					備考
1	UFLG	PL	250* 11	7970		3.99			С	1.99		K	3.99	
1	WEB	PL	950* 9	7973		15.15						K	15.15	
1	LFLG	PL	360* 11	7970		5.74						K	5.74	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20						K	0.20	
2	VSTF	PL	110* 12	950		0.42						K	0.42	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60						K	0.60	
2	VSTF	PL	110* 12	950		0.42						K	0.42	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20						K	0.20	
12	TURI	PL	100* 9	120		0.29						ĸ	0.29	
1	SPL	PL	240* 10	350		0.17				J	0.17	K	0.17	UFLG
2	SPL	PL	80* 9	350		0.11				J	0.11	K	0.11	UFLG
8		тсв	M 22* 65			0.04			I	0.03				UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41				J	0.41	K	0.41	LFLG
12		тсв	M 22* 75			0.06								LFLG
2	FILL	PL	150* 8	165		0.10				J	0.10	K	0.10	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07				J	1.07	K	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.18								WEB
72		STUD	19 <i>ф</i> * 150						I					
8	CONN	PL	242* 9	126		0.49				J	0.29	K	0.49	CRS
				BLOCK- 2			C 1.99 I	0.03	.1	2.15 K	29.36			

主衣미チ		. 1/-		_									- 	,,
切久保	:橋 3	E桁	G-2 BLOCK	- 3										
員数 部	材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積		塗装面和	責					備 考
1 UF	LG	PL	250* 11	7970		3.99		(1.99)		K	3.99	
1 WE	В	PL	950* 9	7973		15.15						K	15.15	
1 LFI	LG	PL	360* 19	7970		5.74						K	5.74	
2 VS	TF	PL	110* 9	950		0.42						K	0.42	
2 VS	TF	PL	110* 12	950		0.42						K	0.42	
3 VS	TF	PL	110* 9	950		0.63						K	0.63	
2 VS	TF	PL	110* 12	950		0.42						ĸ	0.42	
10 TU	RI	PL	100* 9	120		0.24						ĸ	0.24	
1 SP	L	PL	240* 10	350		0.17				J	0.17	ĸ	0.17	UFLG
2 SP	L	PL	80* 10	350		0.11				J	0.11	ĸ	0.11	UFLG
8		тсв	M 22* 80			0.04]	0.03	3				UFLG
1 FIL	L	PL	240* 11	170		0.08				J	0.08	K	0.08	UFLG
4 SP	L	PL	150* 12	500		0.60				J	0.60	ĸ	0.60	LFLG
20		тсв	M 22* 95			0.10								LFLG
2 FIL	L	PL	150* 17	245		0.15				J	0.15	K	0.15	LFLG
2 SP	L	PL	810* 9	330		1.07				J	1.07	K	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.18								WEB
72	;	STUD	19 <i>ф</i> * 150]						
														
				BLOCK- 3			C 1.99 I	0.03	J 2.18	3 K	29.19			

吕坳	部材名	お話	断面	長さ	さ ぃト	全面積		塗装面積	唐					備考
		PL	250* 22	7970	ተንቦ	3.99			д С	1.99		к	3.99	IVHI 77
	WEB	PL	950* 9	7973		15.15			_	1.00		K	15.15	
	LFLG	PL	630* 36	7970	65	6.53						K	6.53	
3	VSTF	PL	110* 9	950		0.63						К	0.63	
		PL	290* 22	950		1.10						К	1.10	
3	VSTF	PL	110* 9	950		0.63						K	0.63	
12	TURI	PL	100* 9	120		0.29						K	0.29	
1	SPL	PL	240* 10	350		0.17				J	0.17	K	0.17	UFLG
2	SPL	PL	80* 10	350		0.11				J	0.11	K	0.11	UFLG
8		TCB	M 22* 80			0.04		1	I	0.03				UFLG
1	FILL	PL	240* 11	170		0.08				J	0.08	K	0.08	UFLG
4	SPL	PL	150* 12	500		0.60				J	0.60	K	0.60	LFLG
20		TCB	M 22* 95			0.10								LFLG
2	FILL	PL	150* 17	245		0.15				J	0.15	K	0.15	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07				J	1.07	K	1.07	WEB
36		TCB	M 22* 65			0.18								WEB
168		STUD	19 <i>ф</i> * 150					1	I					
1	SOLE	PL	600* 26	600		0.72						K	0.72	
4	HKYOWV	PL	150* 14	475	90	0.51						K	0.51	

<u>塗装計算書</u> (単位:mm,m³)

切久	、保橋 3	主桁	G-2 BLOCK	(- 5											
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積			塗装面	積	į				備考
1	UFLG	PL	250* 11	7970		3.99				С	1.99		K	3.99	
1	WEB	PL	950* 9	7973		15.15							K	15.15	
1	LFLG	PL	360* 19	7970		5.74							K	5.74	
2	VSTF	PL	110* 12	950		0.42							K	0.42	
3	VSTF	PL	110* 9	950		0.63							K	0.63	
2	VSTF	PL	110* 12	950		0.42							K	0.42	
2	VSTF	PL	110* 9	950		0.42							K	0.42	
10	TURI	PL	100* 9	120		0.24							K	0.24	
1	SPL	PL	240* 10	350		0.17						J 0.17	ĸ	0.17	UFLG
2	SPL	PL	80* 9	350		0.11					·	J 0.11	K	0.11	UFLG
8		тсв	M 22* 65			0.04				I	0.03				UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41					·	J 0.41	K	0.41	LFLG
12		тсв	M 22* 75			0.06									LFLG
2	FILL	PL	150* 8	165		0.10						0.10	K	0.10	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07						J 1.07	ĸ	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.18									WEB
72		STUD	19 <i>φ</i> * 150							I					
				BLOCK- 5			С	1.99 I	0.03	J	1.86 H	28.87			

切久	、保橋	主桁	G-2 BLOCK	- 6										
員数	部材名	材種	 断 面	長さ	ネット	全面積		塗装面	積					備 考
		PL	250* 11	7970		3.99			С	1.99		K	3.99	
		PL	950* 9	7973		15.15						K	15.15	
1	LFLG	PL	360* 11	7970		5.74						K	5.74	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20						K	0.20	
2	VSTF	PL	110* 12	950		0.42						K	0.42	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60						K	0.60	
2	VSTF	PL	110* 12	950		0.42						K	0.42	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20						K	0.20	
12	TURI	PL	100* 9	120		0.29						K	0.29	
1	SPL	PL	240* 10	500		0.24				J	0.24	K	0.24	UFLG
2	SPL	PL	95* 9	500		0.19				J	0.19	K	0.19	UFLG
12		TCB	M 22* 65			0.06			I	0.05				UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41				J	0.41	K	0.41	LFLG
12		TCB	M 22* 65			0.06								LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07				J	1.07	K	1.07	WEB
36		TCB	M 22* 65			0.18								WEB
68		STUD	19 <i>ф</i> * 150						I					
8	CONN	PL	242* 9	126		0.49				J	0.29	K	0.49	CRS
						1		T T					П	
				BLOCK- 6			C 1.99 I	0.05	J	2.20 K	29.41			

_<u>塗装計算書</u> (単位:mm,m³)

切り	、保橋 :	主桁	G-2 BLOCK	<u> </u>													
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積				塗装面	積	į					備 考
1	UFLG	PL	250* 11	7611		3.81	Α	0.63			С	1.90			K	3.81	
1	WEB	PL	950* 9	7603		14.45	Α	4.75							K	14.45	
1	LFLG	PL	360* 11	7600		5.47	Α	1.80							K	5.47	
2	VSTF	PL	110* 9	915		0.40									K	0.40	
2	VSTF	PL	110* 12	950		0.42									K	0.42	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60	Α	0.20							K	0.60	
2	VSTF	PL	150* 12	950		0.57	Α	0.57							ĸ	0.57	
10	TURI	PL	100* 9	120		0.24	Α	0.10							K	0.24	
176		STUD	19 <i>ф</i> * 150								I						
1	SOLE	PL	240* 26	400		0.19									K	0.19	
4	HKYOWV	PL	120* 11	475	90	0.41	Α	0.41							K	0.41	
			· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	BLOCK- 7			Α	8.46	С	1.90	K	26.56					
				G- 2			Α	16.92	С	13.75	I	0.22	J	12.48	ĸ	203.59	

口开日													(4- 4- 111	,111/
入保橋 3	主桁	G-3 BLOCK-	1											
4-11-				I										,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
部材名	材種	断血		ネット	全面積			塗装面	槓			1 1		備考
UFLG	PL	250* 12	7611		3.81	Α	0.63		С	1.90		K	3.81	
WEB	PL	950* 9	7603		14.45	Α	4.75					K	14.45	
LFLG	PL	360* 12	7600		5.47	Α	1.80					K	5.47	
VSTF	PL	150* 12	950		0.57	Α	0.57					K	0.57	
VSTF	PL	110* 9	915		0.60	Α	0.20					K	0.60	
VSTF	PL	110* 12	950		0.21							K	0.21	
VSTF	PL	110* 9	915		0.40							K	0.40	
TURI	PL	100* 9	120		0.12	Α	0.05					K	0.12	
TURI	PL	100* 9	270		0.27	Α	0.11					K	0.27	
SPL	PL	240* 10	500		0.24					J	0.24	K	0.24	UFLG
SPL	PL	95* 9	500		0.19					J	0.19	K	0.19	UFLG
	тсв	M 22* 70			0.06				I	0.05				UFLG
SPL	PL	150* 9	340		0.41					J	0.41	ĸ	0.41	LFLG
	тсв	M 22* 65			0.06									LFLG
SPL	PL	810* 9	480		1.56					J	1.56	K	1.56	WEB
	тсв	M 22* 65			0.27									WEB
									I					
SOLE	PL	240* 26	400		0.19							ĸ	0.19	
		120* 11		90			0.41					ĸ	0.41	
							1 1	l		1				
		E	BLOCK- 1			Α	8.52 C	1.90	I	0.05 J	2.40	K	28.90	
	A保橋 : 部材名 UFLG WEB LFLG VSTF VSTF VSTF TURI TURI SPL SPL SPL SOLE	部材名 材種 UFLG PL WEB PL LFLG PL VSTF PL VSTF PL VSTF PL TURI PL TURI PL SPL PL SPL PL SPL PL SPL PL SPL TCB SPL PL TCB SPL PL TCB	部材名 材種 断面 UFLG PL 250* 12 WEB PL 950* 9 LFLG PL 360* 12 VSTF PL 150* 12 VSTF PL 110* 9 VSTF PL 110* 9 TURI PL 100* 9 TURI PL 100* 9 TURI PL 100* 9 SPL PL 240* 10 SPL PL 95* 9 TCB M 22* 70 SPL PL 150* 9 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 TCB M 22* 65 SPL PL 19	双保橋 主桁 G-3 BLOCK- 1 部材名 材種 断面 長さ UFLG PL 250* 12 7611 WEB PL 950* 9 7603 LFLG PL 360* 12 7600 VSTF PL 150* 12 950 VSTF PL 110* 9 915 VSTF PL 110* 9 915 TURI PL 100* 9 120 TURI PL 100* 9 270 SPL PL 240* 10 500 SPL PL 95* 9 500 TCB M 22* 70 SPL PL 150* 9 340 TCB M 22* 65 SPL PL 810* 9 480 TCB M 22* 65 STUD 19 Φ* 150 SOLE PL 240* 26 400		お材名 村種 断面 長さ 木ット 全面積 UFLG PL 250* 12 7611 3.81 WEB PL 950* 9 7603 14.45 LFLG PL 360* 12 7600 5.47 VSTF PL 150* 12 950 0.57 VSTF PL 110* 9 915 0.60 VSTF PL 110* 9 915 0.40 VSTF PL 110* 9 915 0.40 TURI PL 100* 9 120 0.12 VSTF PL 110* 9 270 0.27 SPL PL 240* 10 500 0.24 SPL PL 240* 10 500 0.19 TCB M 22* 70 0.06 SPL PL 150* 9 340 0.41 TCB M 22* 65 0.06 SPL PL 810* 9 480 1.56 TCB M 22* 65 STUD 19 Ø* 150 SOLE PL 240* 26 400 0.19 HKYOWV PL 120* 11 475 90 0.41	お材名 村種 断面 長さ 木ット 全面積 UFLG PL 250* 12 7611 3.81 A WEB PL 950* 9 7603 14.45 A LFLG PL 360* 12 7600 5.47 A VSTF PL 150* 12 950 0.57 A VSTF PL 110* 9 915 0.60 A VSTF PL 110* 12 950 0.21 VSTF PL 110* 9 915 0.40 TURI PL 100* 9 120 0.12 A TURI PL 100* 9 270 0.27 A SPL PL 240* 10 500 0.24 SPL PL 240* 10 500 0.19 TCB M 22* 70 0.06 SPL PL 150* 9 340 0.41 TCB M 22* 65 0.06 SPL PL 810* 9 480 1.56 TCB M 22* 65 STUD 19 Ø* 150 SOLE PL 240* 26 400 0.19 HKYOWV PL 120* 11 475 90 0.41 A	双保橋 主桁 G-3 BLOCK- 1 部材名 材種 断面 長さ *ット 全面積 UFLG PL 250* 12 7611 3.81 A 0.63 WEB PL 950* 9 7603 14.45 A 4.75 LFLG PL 360* 12 7600 5.47 A 1.80 VSTF PL 150* 12 950 0.57 A 0.57 VSTF PL 110* 9 915 0.60 A 0.20 VSTF PL 110* 12 950 0.21 VSTF PL 110* 9 915 0.40 TURI PL 100* 9 915 0.40 TURI PL 100* 9 120 0.12 A 0.05 TURI PL 100* 9 270 0.27 A 0.11 SPL PL 240* 10 500 0.24 SPL PL 95* 9 500 0.19 TCB M 22* 70 0.06 SPL PL 150* 9 340 0.41 TCB M 22* 65 0.06 SPL PL 810* 9 480 1.56 TCB M 22* 65 STUD 19 Φ* 150 SOLE PL 240* 26 400 0.19 HKYOWV PL 120* 11 475 90 0.41 A 0.41	次保橋 主桁 G-3 BLOCK- 1 部材名 材種	京本 本本 本本 本本 本本 本本 本本 本本	京本 京本 京本 京本 京本 京本 京本 京本	お村名 村種 断面 長さ 木y 全面積 塗装面積	お材名 林種 断面 長さ おか 全面積 塗装面積	部材名 村種 断面 長さ 本小 全面積 塗装面積

切久保橋	主桁	G-3 BLOCK	- 2										
員数 部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積		塗装面	積	<u> </u>				備考
1 UFLG	PL	250* 12	7970		3.99			С	1.99		K	3.99	
1 WEB	PL	950* 9	7973		15.15						K	15.15	
1 LFLG	PL	360* 12	7970		5.74						K	5.74	
1 VSTF	PL	110* 9	915		0.20						K	0.20	
1 VSTF	PL	110* 12	950		0.21						K	0.21	
3 VSTF	PL	110* 9	915		0.60						K	0.60	
1 VSTF	PL	110* 12	950		0.21						K	0.21	
1 VSTF	PL	110* 9	915		0.20						K	0.20	
5 TURI	PL	100* 9	120		0.12						K	0.12	
5 TURI	PL	100* 9	270		0.27						K	0.27	
1 SPL	PL	240* 10	500		0.24					0.24	K	0.24	UFLG
2 SPL	PL	95* 9	500		0.19					0.19	K	0.19	UFLG
12	тсв	M 22* 75			0.06			I	0.05				UFLG
1 FILL	PL	240* 6	245		0.12					0.12	K	0.12	UFLG
4 SPL	PL	150* 9	340		0.41					0.41	K	0.41	LFLG
12	тсв	M 22* 80			0.06								LFLG
2 FILL	PL	150* 11	165		0.10				·	0.10	K	0.10	LFLG
2 SPL	PL	810* 9	330		1.07					1.07	K	1.07	WEB
36	тсв	M 22* 65			0.18								WEB
72	STUD	19 <i>ф</i> * 150						I					
			BLOCK- 2			C 1.99 I	0.05	J	2.13 k	28.82			

	1.促场:	计	C_ 2 PL OOK											(+ <u> </u> <u>.</u>	,,,,,
912	、休備 .	<u> </u>	G-3 BLOCK-	- ა											
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積			塗装面	積					 備 考
1	UFLG	PL	250* 18	7970		3.99				С	1.99		K	3.99	
1	WEB	PL	950* 9	7973		15.15							K	15.15	
1	LFLG	PL	360* 23	7970		5.74							K	5.74	
2	VSTF	PL	110* 9	950		0.42							K	0.42	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21							K	0.21	
3	VSTF	PL	110* 9	950		0.63							K	0.63	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21							K	0.21	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12							K	0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27							K	0.27	
1	SPL	PL	240* 10	650		0.31					J	0.3	1 K	0.31	UFLG
2	SPL	PL	95* 14	650		0.25					J	0.2	5 K	0.25	UFLG
16		тсв	M 22* 95			80.0				I	0.07				UFLG
1	FILL	PL	240* 17	320		0.15					J	0.1	5 K	0.15	UFLG
4	SPL	PL	150* 15	580		0.70					J	0.7	0 ĸ	0.70	LFLG
24		тсв	M 22* 110			0.12									LFLG
2	FILL	PL	150* 22	285		0.17					J	0.1	7 ĸ	0.17	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07					J	1.0	7 ĸ	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.18									WEB
68		STUD	19 <i>ф</i> * 150						·	I					
				BLOCK- 3			С	1.99 I	0.07	J	2.65 K	29.3	9		

切么	ス保橋 3	主桁	G-3 BLOCK-	4											
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積			塗装面	積	<u> </u>				備考
1	UFLG	PL	250* 35	7970		3.99				С	1.99		K	3.99	
1	WEB	PL	950* 9	7973		15.15							K	15.15	
1	LFLG	PL	630* 45	7970	65	6.53							K	6.53	
3	VSTF	PL	110* 9	950		0.63							K	0.63	
2	VSTF	PL	290* 22	950		1.10							K	1.10	
3	VSTF	PL	110* 9	950		0.63							K	0.63	
6	TURI	PL	100* 9	120		0.14							K	0.14	
6	TURI	PL	100* 9	270		0.32							K	0.32	
1	SPL	PL	240* 10	650		0.31						0.31	K	0.31	UFLG
2	SPL	PL	95* 14	650		0.25						J 0.25	K	0.25	UFLG
16		тсв	M 22* 95			0.08				I	0.07				UFLG
1	FILL	PL	240* 17	320		0.15						J 0.15	K	0.15	UFLG
4	SPL	PL	150* 15	580		0.70						J 0.70	K	0.70	LFLG
24		тсв	M 22* 110			0.12									LFLG
2	FILL	PL	150* 22	285		0.17						J 0.17	K	0.17	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07						J 1.07	K	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.18									WEB
168		STUD	19 <i>φ</i> * 150							I					
1	SOLE	PL	600* 26	600		0.72							K	0.72	
4	HKYOWV	PL	150* 14	475	90	0.51							K	0.51	
									<u>, </u>		<u>, </u>				
				BLOCK- 4			C 1.99	I	0.07	J	2.65 k	32.37			

	<u>川井日</u> , /ロ- 长 -	→ 1/-	0 0 0 000	_											(4- 1- 1	,,
りり	(保稿]	土桁	G-3 BLOCK-	- ე												
						1										
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積			塗装面	積						備考
1	UFLG	PL	250* 18	7970		3.99				С	1.99			K	3.99	
1	WEB	PL	950* 9	7973		15.15								K	15.15	
1	LFLG	PL	360* 23	7970		5.74								K	5.74	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21								K	0.21	
3	VSTF	PL	110* 9	950		0.63								K	0.63	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21								ĸ	0.21	
2	VSTF	PL	110* 9	950		0.42								K	0.42	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12								ĸ	0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27								ĸ	0.27	
1	SPL	PL	240* 10	500		0.24					,	J	0.24	ĸ	0.24	UFLG
2	SPL	PL	95* 9	500		0.19					,	J	0.19	ĸ	0.19	UFLG
12		тсв	M 22* 75			0.06				I	0.05					UFLG
1	FILL	PL	240* 6	245		0.12					,	J	0.12	ĸ	0.12	UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41					,	J	0.41	ĸ	0.41	LFLG
12		тсв	M 22* 80			0.06										LFLG
2	FILL	PL	150* 11	165		0.10					,	J	0.10	ĸ	0.10	LFLG
2	SPL	PL	810* 9	330		1.07					,	J	1.07	ĸ	1.07	WEB
36		тсв	M 22* 65			0.18										WEB
68		STUD	19 <i>ф</i> * 150							I						
										•				•		
				BLOCK- 5			C 1.	99 I	0.05	J	2.13	K	28.87			

切り	、保橋 :	主桁	G-3 BLOCK	<u> </u>												
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積			渔							 備 考
1	UFLG	PL	250* 12	7970		3.99				С	1.99			K	3.99	
1	WEB	PL	950* 9	7973		15.15								K	15.15	
1	LFLG	PL	360* 12	7970		5.74								ĸ	5.74	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20								K	0.20	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21								K	0.21	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60								ĸ	0.60	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21								ĸ	0.21	
1	VSTF	PL	110* 9	915		0.20								K	0.20	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12								K	0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27								K	0.27	
1	SPL	PL	240* 10	500		0.24						J	0.24	ĸ	0.24	UFLG
2	SPL	PL	95* 9	500		0.19						J	0.19	ĸ	0.19	UFLG
12		TCB	M 22* 70			0.06				I	0.05					UFLG
4	SPL	PL	150* 9	340		0.41						J	0.41	ĸ	0.41	LFLG
12		TCB	M 22* 65			0.06										LFLG
2	SPL	PL	810* 9	480		1.56						J	1.56	K	1.56	WEB
54		тсв	M 22* 65			0.27										WEB
72		STUD	19 <i>φ</i> * 150							I						
												ı				
				BLOCK- 6			С	1.99 I		0.05 J	2.40	K	29.09			

_<u>塗装計算書</u> (単位:mm,m²)

	· /P · 括 ·) 北二	C 2 DLOCK 7										(,,,,,,
912		土加」	G-3 BLOCK- 7											
				_			ı							
員数	部材名	材種	断 面	長さ	ネット	全面積				塗装面積	Ę		1	備考
1	UFLG	PL	250* 12	7611		3.81	Α	0.63		C	1.90		x 3.81	
1	WEB	PL	950* 9	7603		14.45	Α	4.75				I	K 14.45	
1	LFLG	PL	360* 12	7600		5.47	Α	1.80				ı	K 5.47	
2	VSTF	PL	110* 9	915		0.40						ı	K 0.40	
1	VSTF	PL	110* 12	950		0.21						ı	K 0.21	
3	VSTF	PL	110* 9	915		0.60	Α	0.20				ı	K 0.60	
2	VSTF	PL	150* 12	950		0.57	Α	0.57				I	k 0.57	
5	TURI	PL	100* 9	120		0.12	Α	0.05				I	K 0.12	
5	TURI	PL	100* 9	270		0.27	Α	0.11				I	K 0.27	
176		STUD	19 <i>ф</i> * 150							I				
1	SOLE	PL	240* 26	400		0.19						ı	K 0.19	
4	HKYOWV	PL	120* 11	475	90	0.41	Α	0.41					K 0.41	
			BLO	CK- 7			Α	8.52	С	1.90 K	26.50			
				G- 3			Α	17.04	С	13.75 I	0.34	J 14.36	x 203.94	
			·											
				主桁			Α	50.91	С	41.25 I	0.90	J 41.20	k 611.47	

_<u>塗装計算書</u> (単位:mm,m²)

切么	八保橋 🧵	横桁	端支点	点横桁 FE-1														
員数	部材名	材種		 断 面	長さ	ネット	全面積				塗装面	積	<u> </u>					備 考
	UFLG	PL	200*	10	1534		0.61	Α	0.31			С	0.31			K	0.61	
1	WEB	PL	742*	9	1673		2.48	Α	2.48	D	0.21			J	0.21	K	2.48	
1	LFLG	PL	200*	10	1458		0.58	Α	0.58	D	0.06			J	0.06	K	0.58	
1	VSTF	PL	90*	9	740		0.13	Α	0.13							K	0.13	
14		тсв	M 22*	60			0.07	G	0.07									WEB
1	ROD	RB	16 ¢	1	600		0.03					С	0.03			K	0.03	
					FE-1			Α	3.50	C	0.34	D	0.27	G	0.07	J	0.27	
								K	3.83									
				2@	FE-1			Α	7.00	С	0.68	D	0.54	G	0.14	J	0.54	
								K	7.66									

切么	ス保橋	横桁	端支点	ā横桁 FE-2														
員数	部材名	材種		断面	長さ	ネット	全面積				塗装面	積	<u> </u>					備考
1	UFLG	PL	200*	10	1534		0.61	Α	0.31			С	0.31			K	0.61	
1	WEB	PL	742*	9	1673		2.48	Α	2.48	D	0.21			J	0.21	K	2.48	
1	LFLG	PL	200*	10	1458		0.58	Α	0.58	D	0.06			J	0.06	K	0.58	
1	VSTF	PL	90*	9	740		0.13	Α	0.13							K	0.13	
14		тсв	M 22*	60			0.07	G	0.07									WEB
1	ROD	RB	16 φ		600		0.03					С	0.03			K	0.03	
					FE-2			Α	3.50	С	0.34	D	0.27	G	0.07	J	0.27	
								K	3.83									
				2@	FE-2			Α	7.00	С	0.68	D	0.54	G	0.14	J	0.54	
								K	7.66									
	<u>-</u>		·	端支点	点横桁			Α	14.00	С	1.36	D	1.08	G	0.28	J	1.08	
								K	15.32									

員数	部材名	材種		断面	長さ	ネット	全面積		塗装面積	į					備考
1	UFLG	PL	250*	10	1178		0.59						K	0.59	
1	WEB	PL	560*	9	1389		1.56				J	0.16	ĸ	1.56	
1	LFLG	PL	250*	10	1178		0.59				J	0.08	ĸ	0.59	
5		тсв	M 22*	70			0.03								WEB
5		тсв	M 22*	70			0.03								WEB

切ク	く保橋 オ	横桁	中間支	え点横桁 FM−2	2													
員数	部材名	材種		断面	長さ	ネット	全面積				塗装面	積	i					備考
1	UFLG	PL	250*	10	1178		0.59									K	0.59	
1	WEB	PL	560*	9	1389		1.56							J	0.16	ĸ	1.56	
1	LFLG	PL	250*	10	1178		0.59							J	0.08	ĸ	0.59	
5		тсв	M 22*	70			0.03											WEB
5		тсв	M 22*	70			0.03											WEB
					FM-2			J	0.24	K	2.74							
				中間支原	点横桁			J	0.48	K	5.48							

<u>塗</u>装計算書 (単位:mm,m²)

	八保橋 右	黄桁	中間樹	黄桁 FI-1													(
	Γ							ı										
員数	部材名	材種		断面	長さ	ネット	全面積				塗装面	뒊	ŧ					備 考
1	UFLG	PL	250*	12	1534		0.77						,	J	0.12	K	0.77	
1	WEB	PL	555*	9	1749		1.94						,	J	0.16	K	1.94	
1	LFLG	PL	250*	12	1534		0.77							J	0.21	ĸ	0.77	
1	SPL	PL	539*	9	330		0.36									ĸ	0.36	UFLG
6		тсв	M 22*	55			0.03											UFLG
6		тсв	M 22*	60			0.03											UFLG
1	SPL	PL	539*	9	330		0.36									ĸ	0.36	LFLG
6		тсв	M 22*	55			0.03											LFLG
6		тсв	M 22*	60			0.03											LFLG
10		тсв	M 22*	60			0.05											WEB
					FI-1			J	0.49	K	4.20)						
				2	@ FI-1			J	0.98	K	8.40)						

切么	ス保橋	横桁	中間棱	樍桁	FI-2														
員数	部材名	材種		断	 面	長さ	ネット	全面積				塗装面	積	:					備考
	UFLG	PL				1532		0.77					12.		J	0.12	ĸ	0.77	
	WEB	PL	555*			1749		1.94							J	0.16		1.94	
1	LFLG	PL	250*	12		1532		0.77							J	0.21	K	0.77	
1	SPL	PL	539*	9		330		0.36									ĸ	0.36	UFLG
6		тсв	M 22*	55				0.03											UFLG
6		тсв	M 22*	60				0.03											UFLG
1	SPL	PL	539*	9		330		0.36									K	0.36	LFLG
6		тсв	M 22*	55				0.03											LFLG
6		тсв	M 22*	60				0.03											LFLG
10		тсв	M 22*	60				0.05											WEB
						FI-2			J	0.49	K	4.20							
					2	@ FI-2			J	0.98	K	8.40							
					中国	間横桁			J	1.96	K	16.80							
						横桁			Α	14.00	С	1.36	D	1.08	G	0.28	J	3.52	
									K	37.60									

塗装計算書 (単位:mm,m²)

土权	<u>川 开 百</u>														(平 <u>四.IIIII</u>	,111/
切り	、保橋 :	対傾	構 中間対傾構 SI-1													
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積				塗装面積	責					備考
1		L	100* 100* 10	1540		0.60								ĸ	0.60	
1		L	75* 75* 9	585		0.18								ĸ	0.18	
1		L	75* 75* 9	590		0.18								K	0.18	
1		L	100* 100* 10	1540		0.60						J	0.03	ĸ	0.60	
1	GUSS	PL	235* 9	320		0.15						J	0.04	K	0.15	
1	GUSS	PL	235* 9	320		0.15						J	0.04	K	0.15	
1	GUSS	PL	235* 9	250	80	0.09						J	0.04	K	0.09	
1	GUSS	PL	235* 9	250	80	0.09						J	0.04	ĸ	0.09	
1	GUSS	PL	220* 9	605		0.27								ĸ	0.27	
12		тсв	M 22* 60			0.06										
				SI-1			۲	0.19	K	2.31						
			16	@ SI-1			۲	3.04	K	36.96						
			中間:	対傾構			J	3.04	K	36.96						
			;	対傾構			J	3.04	K	36.96						

<u>塗装計算書</u> (単位:mm,m³)

<u>塗装計昇書</u>								_					(里位:Mn	1, m)
切久保橋	横構							_						
- w 1-11-						I		_						
員数 部材名		断 面			全面積			\neg	塗装面	責			1	備考
1 GUSS	PL	335* 9	530		0.30	1	0.30	4				K		G1-S1
1 GUSS	PL	300* 9	675		0.36	_		4				K		G1-C1
1 GUSS	PL	295* 9	680		0.38			4				K		G1-C2
1 GUSS	PL	325* 9	760		0.47			4				K		G1-C3
1 GUSS	PL	295* 9	680		0.38			+				K		G1-C4
1 GUSS	PL	310* 9	705		0.39			4				K		G1-C5
1 GUSS	PL	475* 9	925		0.75			4				K		G1-P1
1 GUSS	PL	310* 9	705		0.39			+				K		G1-C6
1 GUSS	PL	295* 9	680		0.38			+				K		G1-C7
1 GUSS	PL	325* 9	760		0.47			+				K		G1-C8
1 GUSS	PL	295* 9	685		0.38			+				K		G1-C9
1 GUSS	PL	300* 9	685		0.37		0.00	+				K		G1-C10
1 GUSS	PL	335* 9	520		0.30			+				K		G1-S2
2 GUSS	PL	335* 9			0.32			+				K		G2-S1
2 GUSS	PL	290* 9	660		0.73		0.36	+				K		G2-S1C1
8 GUSS	PL	290* 9	675		2.98			+				K		G2-C1C5
2 GUSS	PL	400* 9	475		0.61			+				K		G2-P1
4 GUSS	PL	310* 9	715		1.68	1		+				K		G2-C5C6
8 GUSS	PL	290* 9	675		2.98			+				K		G2-C6C10
2 GUSS	PL	290* 9	660		0.73			+				K		G2-C10S2
2 GUSS	PL	335* 9	300		0.32	t		+				K		G2-S2
1 GUSS	PL	335* 9			0.30	Α	0.30	+				K		G3-S1
1 GUSS	PL	300* 9	685		0.37			+				K		G3-C1
1 GUSS	PL	295* 9	685		0.38			+				K		G3-C2
1 GUSS	PL	325* 9	760		0.47			+				K		G3-C3
1 GUSS	PL	295* 9	680		0.38			+				K		G3-C4
1 GUSS	PL	310* 9	705		0.39			+				K		G3-C5
1 GUSS	PL	475* 9	925		0.75			+				K		G3-P1
1 GUSS	PL	310* 9	705		0.39			+				K		G3-C6
1 GUSS	PL	295* 9	680		0.38			+				K		G3-C7
	PL	325* 9	760		0.47			4				K		G3-C8
1 GUSS	PL	295* 9	680		0.38			+				K		G3-C9
1 GUSS	PL	300* 9	675		0.36			+				K		G3-C10
1 GUSS	PL	335* 9	530	85	0.30	t		_				K		G3-S2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2525		1.46		1.46	כ	0.11		J	0.11 K		G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2350		1.37	t		+			J	0.11 K		G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2605		1.49			+			J	0.11 K		G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2385		1.37			+			J	0.11 K		G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2605		1.49			+			J	0.11 K		G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2350		1.37	1		4			J	0.11 K		G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2540		1.46			+		-	J	0.11 K		G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2385		1.37	t		+		4	J	0.11 K		G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2605		1.49			+			J	0.11 K		G1-G2
1	CT	118* 176* 8* 8	2385		1.37			+			J	0.11 K		G1-G2
1	CT	144* 204* 12* 10	2570		1.76			4			J	0.13 K		G1-G2
1	CT	144* 204* 12* 10	2225		1.52			+			J	0.13 K		G1-G2
1	CT	144* 204* 12* 10	2445		1.66						J	0.13 K	1.66	G1-G2

塗装計算	書	T	1	1				T	Т				(単位:mn	ı, m ²)
1	CT	144* 204* 12* 10	2370	1.61							J	0.13 K	1.61	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2585	1.49							J	0.11 K	1.49	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2400	1.37							J	0.11 K	1.37	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2585	1.49						·	J	0.11 K	1.49	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2350	1.37						·	J	0.11 K	1.37	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2540	1.46						·	J	0.11 K	1.46	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2400	1.37						·	J	0.11 K	1.37	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2585	1.49						·	J	0.11 K	1.49	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2400	1.37						·	J	0.11 K	1.37	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2545	1.46						·	J	0.11 K	1.46	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2300	1.34	Α	1.34	D	0.11			J	0.11 K	1.34	G1-G2
1	СТ	118* 176* 8* 8	2300	1.34	Α	1.34	D	0.11			J	0.11 K	1.34	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2545	1.46							J	0.11 K	1.46	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2400	1.37							J	0.11 K	1.37	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2585	1.49							J	0.11 K	1.49	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2400	1.37							J	0.11 K	1.37	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2540	1.46							J	0.11 K	1.46	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2350	1.37							J	0.11 K	1.37	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2585	1.49							J	0.11 K	1.49	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2400	1.37							J	0.11 K	1.37	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2585	1.49							J	0.11 K	1.49	G2-G3
1	СТ	144* 204* 12* 10	2370	1.61							J	0.13 K	1.61	G2-G3
1	СТ	144* 204* 12* 10	2445	1.66							J	0.13 K	1.66	G2-G3
1	СТ	144* 204* 12* 10	2225	1.52							J	0.13 K	1.52	G2-G3
1	СТ	144* 204* 12* 10	2570	1.76							J	0.13 K	1.76	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2385	1.37							J	0.11 K	1.37	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2605	1.49							J	0.11 K	1.49	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2385	1.37							J	0.11 K	1.37	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2540	1.46							J	0.11 K	1.46	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2350	1.37							J	0.11 K	1.37	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2605	1.49							J	0.11 K	1.49	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2385	1.37		-					J	0.11 K	1.37	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2605	1.49							J	0.11 K	1.49	G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2350	1.37							J	0.11 K		G2-G3
1	СТ	118* 176* 8* 8	2525	1.46	Α	1.46	D	0.11			J	0.11 K	1.46	G2-G3
64	тсв	M 22* 55		0.32		0.32								
400	тсв	M 22* 55		2.02		-								
16		M 22* 60		0.08										
												,		
			横構		Α	8.16	D	0.44	G	0.32	J	5.44 K	90.99	

_<u>塗装計算書</u> (単位:mm,m²)

切么	、保橋 :	排水	支置 支	持金具 S1												
員数	部材名	材種		断面	長さ	ネット	全面積			塗装面積	責					備考
1		PL	100*	9	90		0.02							K	0.02	
1		FB	100*	6	312		0.05							K	0.05	
2		FB	100*	6	371		0.18							К	0.18	
2		BN	M 16*	45			0.01									1-UN,2-W
2		BN	M 12*	40			0.00									1-UN,2-W
2		BN	M 12*	45			0.00									1-UN,2-W
					S1			K	0.25							
					6@ S1			K	1.50							

切么	八保橋 :	非水	装置 支持金具 S2	2									
員数	部材名	材種	断面	長さ	ネット	全面積			 塗装面積	 			備 考
1		PL	40* 6	90		0.01					K	0.01	
1		PL	40* 6	426		0.03					ĸ	0.03	
2		BN	M 10* 30			0.00							1-UN,2-W
1		UB	M10(15C)										
				S2			K	0.04					
				16@ S2			K	0.64					

切ク	(保橋 :	排水	装置 3	支持金	·具 S	33														
員数	部材名	材種		断面	<u> </u>	長	<u></u> 5	ネット	全面積				塗装面	積	į					備考
1		PL	*08	9			120		0.02	Α	0.02							K	0.02	
1		L	65*	65*	6		468		0.13									K	0.13	
2		BN	M 12*	: 35					0.00											1-UN,2-W
1		UB	M10(50C)																
							S3			Α	0.02	K	0.15							
						2@	S3			Α	0.04	Κ	0.30							
						支持金	具			Α	0.04	K	2.44							
						排水装	置			Α	0.04	K	2.44							
						切久傷	R橋			Α	73.11	С	42.61	D	1.52	G	0.60	I	0.90	
										J	53.20	K	779.46							

4-1.溶接延長総括表

	切久保橋	総計
板継手長(m)		
T継手長(m)	726.716	726.716

	階層2		
	主桁	横桁	総計
板継手長(m)			
T継手長(m)	660.852	65.864	726.716

階層2 主桁

	階層3			
	G- 1	G- 2	G- 3	総計
板継手長(m)				
T継手長(m)	220.284	220.284	220.284	660.852

階層2	横桁

	階層3			
	端支点横桁	中間支点横桁	中間横桁	総計
板継手長(m)				
T継手長(m)	26.768	11.112	27.984	65.864

溶接	延長記	†算書									(単位:MM,m)	
切り	、保橋	主桁	G- 1									
階層												
員数	員数	部材名	幅	厚さ	板継幅	タイプ゜	換算率	板継手長(m)	T継長さ	線数	T継手長(m)	階層4
1	1	WEB	950	9					7603	4	30.412	BLOCK- 1
1	1	WEB	950	9					7973	4	31.892	BLOCK- 2
1	1	WEB	950	9					7973	4	31.892	BLOCK- 3
1	1	WEB	950	9					7973	4	31.892	BLOCK- 4
1	1	WEB	950	9					7973	4	31.892	BLOCK- 5
1	1	WEB	950	9					7973	4	31.892	BLOCK- 6
1	1	WEB	950	9					7603	4	30.412	BLOCK- 7
			1									
				G- 1							220.284	m
切り	、保橋	主桁	G- 2									
階層												
員数	員数	部材名	幅	厚さ	板継幅	タイプ゜	換算率	板継手長(m)	T継長さ	線数	T継手長(m)	階層4
1	1	WEB	950	9					7603	4	30.412	BLOCK- 1
1	1	WEB	950	9					7973	4	31.892	BLOCK- 2
1	1	WEB	950	9					7973	4		BLOCK- 3
1	1	WEB	950	9					7973	4	31.892	BLOCK- 4
1	1	WEB	950	9					7973	4		BLOCK- 5
1	1	WEB	950	9					7973	4		BLOCK- 6
1	1	WEB	950	9					7603	4		BLOCK- 7
			1				1	-				
				G- 2							220.284	m
切力	、保橋	主桁										
ルロ												
階層 員数	員数	部材名	幅	厚さ	板継幅	タイプ゜	換算率	板継手長(m)	T継長さ	線数	T継手長(m)	階層4
1		WEB	950	9	W-1-1-	• • •			7603			BLOCK- 1
1		WEB	950	9					7973			BLOCK- 2
1		WEB	950	9					7973			BLOCK- 3
1		WEB	950	9					7973			BLOCK- 4
1		WEB	950	9					7973			BLOCK- 5
1		WEB	950	9					7973			BLOCK- 6
1		WEB	950	9					7603			BLOCK- 7
332												
G- 3 220.284 m												
				<u> </u>								-
				主桁							660.852	m
				<u> 117</u>							100.032	

(単位:mm,m) 溶接延長計算書 切久保橋 横桁 端支点横桁 階層 厚さ 板継幅 タイプ 換算率 板継手長(m) T継長さ 線数 T継手長(m) 員数 員数 部材名 幅 階層4 1 WEB 742 9 1673 4 13.384 FE-1 2 1 WEB 742 9 1673 4 13.384 FE-2 端支点横桁 26.768 m 切久保橋 横桁 中間支点横桁 階層 員数 員数 部材名 厚さ 板継幅 タイプ|換算率 板継手長(m) T継長さ 線数 T継手長(m) 幅 階層4 5.556 FM-1 1 WEB 560 9 1389 4 1 1 WEB 560 9 1389 4 5.556 FM-2 中間支点横桁 11.112 m 切久保橋 横桁 中間横桁 階層 厚さ 板継幅 タイプ 換算率 板継手長(m) T継長さ 線数 T継手長(m) 員数 員数 部材名 幅 階層4 13.992 FI-1 2 1 WEB 555 9 1749 4 2 1 WEB 555 9 1749 4 13.992 FI-2 中間横桁 27.984 m 横桁 65.864 m

切久保橋

726.716 m

		数量集計表		切久保橋	上部工
工種	種 別	細 別	単位	数量	備考
工場制作工					
材料費					
	鋼材費 (鋼鈑)	ガーター形式	t	2.4	
		SMA490CW-H 38 <t≦50< td=""><td></td><td></td><td></td></t≦50<>			
	鋼材費(鋼鈑)	ガーター形式	t	2. 4	
		SMA490BW 25 <t≦38< td=""><td></td><td></td><td></td></t≦38<>			
	鋼材費(鋼鈑)	ガーター形式	t	4.8	
		SMA490BW 6≦t≦25			
	鋼材費(鋼鈑)	ガーター形式	t	18. 5	
		SMA490AW 6≦t≦50			
	鋼材費(鋼鈑)	ガーター形式	t	4. 2	
		SMA400AW 6≦t≦38			
	鋼材費(鋼鈑)	ガーター形式	t	0.02	
		SS400			
	PL小計			32. 3	
	FB	100*6	t	0.03	
		SMA400AW			
	等辺山形鋼	L100*100*10	t	0. 7	
		SMA490AW			
	等辺山形鋼	L75*75*9	t	0.2	
		SMA490AW			
	等辺山形鋼	L65*65*6	t	0.01	
		SS400			
	CT型鋼	CT144*204*12*10	t	0.6	
		SMA490AW			
	C T型鋼	CT118*176*8*8	t	1.8	
		SMA490AW			
	型鋼小計			3. 4	
	DD.	10.7		0.004	
	RB	16 φ	t	0.004	
	77.10201	SS400		0.0	
	スタッドボルト	19 φ *150	t	0.9	
	司保证 专工 1 0	SS400			
	耐候性高力トル	S10TW M22	t	1.1	
	シアボルト		組	2100	<u> </u>

		数量集計表		切久保橋	上部工
工 種	種 別	細別	単位	数 量	備
	ボルナット座金	M 16* 45	組	12	1-UN, 2-W
		SS400			
	ボルナット座金	M 12* 45	組	12	1-UN, 2-V
		SS400			
	ボルナット座金	M 12* 40	組	12	1-UN, 2-W
		SS400			,
	ボルナット座金	M 12* 35	組	4	1-UN, 2-V
		SS400	.,—		
	ボルナット座金	M 10* 30	組	32	1-UN, 2-V
		SS400	71-11		1 01., 1
	Uボルト・ナット	M10 (50C)	組	2	4-N, 2W
		SS400	//		1 11, 211
	Uボルト・ナット	M10 (15C)	組	16	4-N, 2W
	04077 7 7 7 1	SS400	小五下	10	1 11, 211
	鋼橋用・固定ゴム	TYPE-B(固定)弾性荷重支持板	個	3	P1
	支承	895 k N 902. 1kg/基		<u> </u>	1 1
	鋼橋用・可動ゴム	TYPE-B (可動) 弾性荷重支持板	個	6	A1, A2
	支承	261 k N 108. 3kg/基		0	111, 112
	排水装置	FC250		0. 15	
	75777. 农巨	10200	t 個	3	
	排水管	VP 150A		6. 2	
	ガドハ 日	VI 100A	m	0. 2	
	排水管	VP 50A	m	2.2	
	DEVICE DE	VI OON	111	2. 2	
	スラブドレーン		組	9	
		開心・ノイノ 水似序 100	小口	<u> </u>	
	副資材費		t	35. 7	
			t	50.1	
					<u> </u>
	析製作直接労務費	連続鋼鈑桁 平均支間長 27.255m	工数	191.89	
	们表下巨矮力场真	本体加工重量 35.7 t	上奴	191.09	
二場塗装工		作作ルル上生生 00.1 し			<u> </u>
-勿坐衣上					
		原版ブラスト・ジンクリッチプライマー	m2	114. 2	外面
	土が同た工	製品ブラスト	mu	111. 4	/ I ДЦ
		原版ブラスト・ジンクリッチプライマー	m2	621.8	外面
	至衣削だ性	二次素地調整無し	1114	021.0	/ ⁻ 出

		数量集計表		切久保橋	上部工
工種	種 別	細 別	単位	数量	備考
	塗装前処理	原版ブラスト・ジンクリッチプライマー 製品ブラスト	m2	43.5	con接触面
	下塗り	無機ジンクリッチペイント	m2	53. 3	外面 添接板接触
	下塗り	エポキシ樹脂塗料下塗 1層	m2	70. 1	外面
	下塗り	無機ジ゙ンクリッチペイント	m2	43.5	Con接触面
	中塗り	フッ素系樹脂塗料中塗	m2	70. 1	外面
	上塗り	フッ素系樹脂塗料上塗	m2	70. 1	外面
	溶融亜鉛メッキ	HDZ35	t	0.1	
	溶融亜鉛メッキ	HDZ55	t	0.1	
工場製品輸送	<u>美工</u>				
	輸送		t	35. 7	
地組工					
	地組	鈑桁	t	26. 3	
架設工					
	ベント設備	設置・撤去 ベント総重量 17.6 t	t	17.6	
	ベント設備損料	ベンチ平均高さ2~10m未満 足場あり	t	17. 6	
	ベント基礎	設置・撤去	m2	33.6	
	ベント基礎	基礎損料 ベント質量17.6 t ベント平均高さ10m未満	供用日	29. 7	
	桁架設	架設工(鈑桁)移動式クレーン	t	35. 7	
	桁架設	機械器具損料費 25 t クレーン 本締めボルト本数 2100本	式	1.0	

		数量集計表		切久保橋	上部工
工 種	種 別	細 別	単位	数 量	備考
支承据付工					
	大型ゴム支承		基	9.0	
元 物 心 一					
	本締めボルト		本	2100	
現場塗装工					
	下塗り	超厚膜型エポキシ樹脂塗料	m2	2. 1	外面
	 中塗り	下塗 フッ素樹脂塗料用中塗	m2	2. 1	外面
	- 円坐り	- フッ米側加坐料用甲室	III∠	2. 1	グト国
	上塗り	フッ素樹脂塗料上塗	m2	2. 1	外面
床版工					
	型 <u>枠</u>	床板部	m2	270	
	#il ±h.	业	0	G A	
	型枠	地覆部	m2	64	
	鉄筋	SD345 D13	t	1. 38	
	鉄筋	SD345 D16	t	5. 13	
	鉄筋	SD345 D19	t	10. 12	
	コンカリート	床板部 30-12-25N	m 2	61	
	コンクリート		m3	61	
	コンクリート	地覆部 30-12-25N	m3	22	
	コンクリート	後打ちコンクリート	m3	0.7	伸縮
		30-12-25Н			
	コンクリート	養生(鋼橋床板)	m2	288	
			т		
	目地シール材		L	7.0	

		数量集計表		切久保橋	上部工
工種	種 別	細 別	単位	数量	備考
橋面舗装工					
	車道部 表層	密粒度アスファルト混合物13F	m2	218	
		$t = 40 \mathrm{mm}$			
	車道部 基層	粗粒度アスファルト混合物20	m2	218	
		$t = 40 \mathrm{mm}$			
	防水層	シート系防水	m2	218	
橋梁付属物	I.				
	鋼・ゴム製伸縮装置				
	ゴム製ジョイント	ブロフジョイント 伸縮量50mm	m	8.7	CDx-40
	伸縮装置	橋梁用伸縮継手装置設置工 新設	m	8.7	
	排水装置	排水桝設置 手間のみ	箇所	3	
	橋梁用防護柵	橋梁用車両防護柵(鋼製) 塗装 丸ビーム型C(SP) H=850mm	m	112	
鋼橋足場等調	· 設置工	アルビ 公主((GI / II-GOVIIIIII			
	架設足場工	パイプ吊り足場	m2	288	
	*************************************	ハイノ巾り足物	II1 4	288	

上部工形式	2	連続鈑桁

橋長	55.31m
平均支間長	27. 255m
総幅員	5.20m
有効幅員	4.00m

1. 上部工橋体数量

大型材片数	93
大型材片重量(kg)	26, 935
小型材片数	715
小型材片重量(kg)	4, 275
対傾構形鋼部材数	16
対傾構鋼板部材数	0
横構形鋼部材数	48
横構鋼板部材数	0
総加工重量(kg)	35, 675
570キロ鋼加工重量(kg)	0
総部材数	95
板継溶接延長(m)	0
大型材T溶接延長(m)	727
伸縮装置重量(t)	0.0
防護柵重量(t)	0.0
主桁間隔(m)	1.8
主桁高(m)	0.95

連数	1連	
斜角	85度	
曲率		(主桁曲率)
桁高変化	1	(1:無し、2:有り)
歩道	1	(1:無し、2:有り)
高欄	1	(1:防護柵、2:高欄兼用)

上剖	上部工形式一覧表				
1	単純鈑桁				
2	連続鈑桁				
3	箱 桁				
4	鋼床版鈑桁				
5	鋼床版箱桁				
6	トラス				
7	アーチ				
8	ラーメン				
9	角形鋼橋脚				
10	丸形鋼橋脚				
11	角形アンカーフレーム				
12	丸形アンカーフレーム				

全体製作工数

$Y = \{ (Y_1 + Y_2) * K + Y_3 + Y_4 \} * (1 + \alpha) * (1 + \beta) * (1 + \gamma) * (1 + \delta) + Y_5 $	191. 89
Y1:本体の加工組立工数	124. 43
Y2:本体の溶接工数	26. 89
K:570材相当品による影響割増	1.00
Y3:本体の仮組立工数	18. 61
Y4:対傾構及び横構組立工数	26. 18
Y5:附属物の製作工数	0.00
α:重連による補正率(表-11)	0.00
β:斜橋又は曲線橋による補正率(表-12,13)	0.03
γ:桁高変化による補正率(表-14)	0.00
δ:平均支間長による補正率(表-15)	-0.05

本体の加工組立工数

<u>441 276 2 6 2 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6</u>	
Y1=A1*a1*K1+A2*a2*k2	124. 43
A1:大型材片数	93
a1:大型1材片当たりの橋梁形式による標準工数(表-1)	1. 22
K1:大型1材片当たり重量による影響係数(表-3)	0.60
A2:小型材片数	715
a2:小型1材片当たりの橋梁形式による標準工数(表-1)	0. 19
K2:小型1材片当たり重量による影響係数(表-4)	0.42

本体の溶接工数

Y2=B1*b1/10+B2*b2/10	26. 89
B1:大型材片板継溶接延長(6mm換算長)	0
b1:大型材片板継溶接長10m当たりの橋梁形式による標準工数(表-1)	0.78
B2: 大型材片 T 継手溶接延長	726.7
b2:大型材片T継手溶接長10m当たりの橋梁形式による標準工数(表-1)	0. 37

570材相当品による影響割増

K=1+W0*K3	1.00
WO:570材相当品の本体加工重量に占める割合	0.00
K3:570材相当品による影響係数(表-7)	0. 28

本体の仮組立工数

Y3=C*c*K4	18.61
C:本体の全体部材数	95
c:部材の橋梁形式による標準工数(表-1)	0.38
K4:1部材当たり重量による影響係数(表-6)	0. 52

対傾構及び横構組立工数(単純鈑桁、連続鈑桁のみ)

<u> </u>	
Y4=(C1*c1*K5)+(C2*c2*K5)	26. 18
C1: 対傾構部材数	16
c1:対傾構1部材当たりの標準工数(表-2)	0.81
C2: 横構部材数	48
c2:横構1部材当たりの標準工数(表-2)	0.32
K5:(主桁*主桁間隔)面積による影響係数(表-7)[対傾構]	0. 93
K5:(主桁*主桁間隔)面積による影響係数(表-7)[横構]	0.92

附属物の製作工数

$Y5=D*d*(1+\alpha)*(1+\beta)+E*e*(1+\beta)$	0.00
D:伸縮継手の加工重量(t)	0.000
d:伸縮継手の標準工数(表-9)	11. 20
E:橋梁用防護柵の加工重量(t)	0.000
e:橋梁用防護柵の標準工数(表-10)	6. 40
α:重連による補正率(表-11)	0.00
β:斜橋又は曲線橋による補正率(表-12, 13)	0.03

Y5d:伸縮継手の製作工数	0.00
Y5e:橋梁用防護柵の製作工数	0.00

表-1 橋梁形式別、要素別標準工数

11	1		<i>M M M M M M M M M M</i>				
			a1	a2	b1	b2	c
			(人/個)	(人/個)	(人/10m)	(人/10m)	(人/個)
	1	単純鈑桁	1. 15	0.25	0.94	0.39	0.43
	2	連続鈑桁	1. 22	0.19	0.78	0.37	0.38
	3	箱 桁	2. 25	0.31	0.87	0.37	3.09
	4	鋼床版鈑桁	0. 99	0.20	0.92	0.62	3.61
	5	鋼床版箱桁	3. 78	0.33	1.03	0.53	6. 24
	6	トラス	0. 56	0.33	0.75	0.32	0.79
	7	アーチ	1. 59	0.41	0. 93	0.55	2. 55
	8	ラーメン	1. 98	0.40	0.80	0.57	3. 26
	9	角形鋼橋脚	3. 70	0.63	0.44	0.65	10.66
]	10	丸形鋼橋脚	6. 39	0.54	0.32	0.86	8. 20
]	11	角形アンカーフレーム	0.00	0.35	0.00	0.00	11.67
]	12	丸形アンカーフレーム	0.00	0. 19	0.00	0.00	5. 57

表-2 対傾構・横構標準工数

		対傾構部材(c1)		対傾構部材(c1) 横構(c2)		(c2)
		形鋼構造	鋼板トラス	形鋼構造	溶接構造	
1	単純鈑桁	0.81	1. 17	0.32	0.39	
2	連続鈑桁	0.81	1. 17	0.32	0.39	

表-3 大型1材片当たり重量による影響係数(K1)

X=(大型材片重量/大型材片数)/大型材片標準重量(表-8)

X	影響係数		
 0.40	0. 67X+0. 33	0.60	

表-4 小型1材片当たり重量による影響係数(K2)

X=(小型材片重量/小型材片数)/小型材片標準重量(表-8)

X	影響係数		
 0.32	0.86X+0.14 0.		

表-5 570材相当品による影響係数(K3)

	形 式	К3
1	単純鈑桁	0. 28
2	連続鈑桁	0. 28
3	上記以外	0, 25

表-6 1部材当たり重量による影響係数(K4)

X=(加工鋼重/部材数)/部材標準重量(表-8)

X	影響係数	
 0.41	0. 82X+0. 18 0.	

表-7 (主桁*主桁間隔)面積による影響係数(K5)

X=桁高(m)*桁間隔(m)

1.71

X=桁高(m)*桁間隔(m)			
	適用範囲影響係数		係数
		対傾構	横構
1	X< 4	0. 93	0.92
2	4 <=X< 6	1.00	1.00
3	6 <=X	1. 14	1. 16

	対傾構
1	0.93
	横構
	0. 92

表-8 橋梁形式別、要素別標準重量

		大型材片	小型材片	部材
1	単純鈑桁	847	20.4	1,016
2	連続鈑桁	724	18. 6	918
3	箱 桁	1, 235	33. 7	6, 165
4	鋼床版鈑桁	509	23. 3	7,036
5	鋼床版箱桁	1,698	34. 3	10, 022
6	トラス	229	18. 4	1, 146
7	アーチ	749	24. 4	3,886
8	ラーメン	908	28. 2	5, 131
9	角形鋼橋脚	1, 708	63. 2	17, 719
10	丸形鋼橋脚	2, 523	45. 4	14, 389
11	角形アンカーフレーム	0	29. 7	10, 914
12	丸形アンカーフレーム	0	13. 4	4, 198

表-9 伸縮継手の標準工数

	形式	標準工数
1	フィンガー形式	11. 2
2	車道部はフィンガー形式	
	歩道部は重ね合わせ形式	12. 2

	標準工数
1	11. 20

表-10 橋梁用防護柵の標準工数

	形	式	標準工数
1	角形鋼管幅	横梁1段	5. 4
2	200mm以上	横梁2段	6. 4
3	角形鋼管幅	横梁1段	7. 5
4	200mm以下	横梁2段	8.8
5	高欄兼用型		9. 6

	標準工数
2	6. 40

表-11 重連による工数低減

12 1 1	単圧による工	· XX E \ 1/9\
	連 数	低減率
1	2	3%
2	3 · 4	4%
3	5 · 6	6%
4	7以上	7%

連数 1連

低減率
 0%

表-12 斜橋による工数割増

	1 1	<u> </u>		
ĺ		斜角(α)	割増率	
l			箱桁形式	左記以外
ĺ	1	75<= α <90	3%	3%
ĺ	2	45<= α <75	3%	5%
	3	α <45	3%	10%

形式	連続鈑桁
斜角	85度

	割増率
1	3%

表-13 曲線橋による工数割増

-1	1 0	国会会の		
		曲率(R)	割均	曽率
			箱桁形式	左記以外
	1	250<=R<500	19%	9%
	2	100<=R<250	25%	15%
	3	R<100	29%	20%

形	式	連続鈑桁
曲	率	

割増率
 0%

表-14 桁高変化による工数割増

1	1111日2	3100	
	形	式	割増率
1	単純錫	衍	5%
2	連続鈑	衍	5%
3	箱	桁	11%
4	鋼床版	飯桁	5%
5	鋼床版	箱桁	11%
6	トラス		5%

割増率
 0%

表-15 平均支間長による工数の増減

	形	式	増減率
1	単純鈑	析	-4%
2	連続鈑	桁	-5%
3	箱	桁	-7%
4	鋼床版	飯桁	0%
5	鋼床版	箱桁	-11%
6	トラス		-4%
7	アーチ	-	-3%
8	ラーメ	ン	-3%

レベル2(工種) 工場製作工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単 位	数量計算 用単位		数 量 区 分		合計	A1-A2					内訳数量表 別紙	備	考
工場塗装工			式	m2												
	前処理	[材料種別]	m2	m2		合 計		779.5	779.5	0.0	0.0	0.0	0.0			
		C-5			外面塗装	原板ブラスト	動力工具処理	0.0								
						エッチングプライマー	二次素地調整無し	0.0								
						原板ブラスト	動力工具処理	0.0								
						ジンクリッチプライマ・	製品ブラスト	114.2	114.2					Ī		
							二次素地調整無し	621.8	621.8					1		
						原板ブラストのみ		0.0								
		C-5			コンクリート接触面	原板ブラスト	動力工具処理	0.0								
					塗装	エッチングプライマー	二次素地調整無し	0.0								
						原板ブラスト	動力工具処理	0.0								
						ジンクリッチプライマ・	製品ブラスト	43.5	43.5					1		
							二次素地調整無し	0.0						Ī		
						原板ブラストのみ		0.0								

- 1 -

9-200

レベル2(工種) 工場製作工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単 位	数量計算 用単位		数 量 区 分	合計	A1-A2					内訳数量表 別紙	備	考
	下塗	[塗装種別]	m2	m2		合 計	166.9	166.9	0.0	0.0	0.0	0.0			
		C-5			外面塗装	鉛系さび止めペイント1種JIS K 5623	0.0							塗装回数(回)=1	
						鉛系さび止めペイント1種JIS K 5624	0.0								
						鉛系さび止めペイント1種JIS K 5625	0.0								
						無機ジンクリッチペイント	53.3	53.3							
						エポキシ樹脂塗料 下塗	70.1	70.1							
						タールエポキシ樹脂塗料 JIS K 5664 1種	0.0								
						フェノール樹脂MIO塗料	0.0								
						エポキシ樹脂MIO塗料	0.0								
						ミストコート(エポキシ樹脂塗料 下塗)	0.0								
						上記以外	0.0								
		C-5			コンクリート接触面	鉛系さび止めペイント1種JIS K 5623	0.0							塗装回数(回)=1	
					塗装	鉛系さび止めペイント1種JIS K 5624	0.0								
						鉛系さび止めペイント1種JIS K 5625	0.0								
						無機ジンクリッチペイント	43.5	43.5							
						エポキシ樹脂塗料 下塗	0.0								
						タールエポキシ樹脂塗料 JIS K 5664 1種	0.0								
						フェノール樹脂MIO塗料	0.0								
						エポキシ樹脂MIO塗料	0.0								
						ミストコート(エポキシ樹脂塗料 下塗)	0.0								
						上記以外 塗装使用料 (kg/100m2/回)=	0.0								

- 2 -

レベル2(工種) 工場製作工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単 位	数量計算 用単位		数 量 区 分	合計	A1-A2					内訳数量表 別紙	備	考
	中塗	[塗装種別]	m2	m2		合 計	70.1	70.1	0.0	0.0	0.0	0.0			
		C-5			外面塗装	ポリウレタン樹脂塗装 中塗 赤系	0.0							塗装回数(回)=1	1
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 青・緑系	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 黄・オレンジ系	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 中彩A	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 中彩B	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 淡彩	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 白	0.0								
						フッ素系樹脂塗料 中塗 各種	70.1	70.1							
						上記以外	0.0								
					コンクリート接触面	ポリウレタン樹脂塗装 中塗 赤系	0.0							塗装回数(回)=	
					塗装	ポリウレタン樹脂塗装 中塗 青・緑系	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 黄・オレンジ系	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 中彩A	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 中彩B	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 淡彩	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装 中塗 白	0.0								
						フッ素系樹脂塗料 中塗 各種	0.0								
						上記以外	0.0								

- 3 -

9-202

レベル2(工種) 工場製作工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用単 位	数量計算 用単位		数 量 区 分		合計	A1-A2					内訳数量表 別紙	備	考
	上塗	[塗装種別]	m2	m2		合 計		70.1	70.1	0.0	0.0	0.0	0.0			
		C-5		·	外面塗装	ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 赤系	0.0							塗装回数(回)=1	
						ポリウレタン樹脂塗装	き上塗 青・緑系	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	長 上塗 黄・オレンジ系	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 中彩A	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 中彩B	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 淡彩	0.0								
					ポリウレタン樹脂塗装 上塗 白		0.0									
					フッ素系樹脂塗料 上塗 各種		70.1	70.1								
					上記以外		0.0									
					コンクリート接触面	ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 赤系	0.0							塗装回数(回)=	
					塗装	ポリウレタン樹脂塗装	き上塗 青・緑系	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	もと塗 黄・オレンジ系	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 中彩A	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 中彩B	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 淡彩	0.0								
						ポリウレタン樹脂塗装	長上塗 白	0.0								
						フッ素系樹脂塗料 上		0.0								
							塗装使用料 (kg/100m2/回)=	0.0								
	メッキ	[メッキ種別]	t	t	合 計		0.2	0.2	0.0	0.0	0.0	0.0				
		溶融亜鉛めっき		'	[付着量の種類]	HDZ35		0.1	0.1							
						HDZ55		0.1	0.1							

- 4 -

レベル2(工種) 橋梁現場塗装工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用 単位	数量計 算用単	数 量 区 分	合計	A1-A2				内訳数量表 別紙	備考
現場塗装工			式	m2								
	下塗	[塗装種別]	m2	m2	合 計	2.1	2.1 0.0	0.0	0.0	0.0		
		C-5			外面塗装	2.1	2.1					
		D-5			内面塗装	0.0						
	中塗	[塗装種別]	m2	m2	合 計	2.1	2.1 0.0	0.0	0.0	0.0		
		C-5			外面塗装	2.1	2.1					
		D-5			内面塗装	0.0	0.0					
	上塗	[塗装種別]	m2	m2	合 計	2.1	2.1 0.0	0.0	0.0	0.0		
		C-5			外面塗装	2.1	2.1					
		D-5			内面塗装	0.0	0.0					

9-204

上部工仮設工 数量計算書

		 工 事 費	内 訳	書	切久保橋。	上部工仮設	
工種	種 別	細	別	単位	数量	備	考
仮設工							
	大型土のう			袋	867		
	仮設パイプ設置・撤去	高耐圧ポリエチレ	ン管 φ 1000	m	36.8		
	工事用道路	RC40-0 W=3.0m		m	404		
		敷鉄板 t=22mmW:	=3.0m	m	404		
	工事用道路土工						
	掘削	土砂		m3	300		
	盛土			m3	1410		
	施工ヤード						
	整地工	不陸整正補足材有		m2	4148		
	敷鉄板	t=22mm		m2	4148		
借地面積				m2	2240		

数量表

上部工仮設工									切	久保橋		P 1
工種・種別	細別・規格		計		算	式			数	量	単	位
大型土のう		3.00 ×	164. 70				=	494. 1				
		3.00 ×	117. 20				=	351.6				
		3.00 ×	6.90				=	20.7				
						合計	=	866. 40		867	袋	
	高耐圧ポリエチレン管 φ1000	1.00 ×	36.80 =	36. 80						36. 8	m	

上部	工仮設工	切久仍	R橋 P2
工種・種別	細別・規格	計	量 単 位
工事用道路	敷鉄板 t=22mm W=3.0m	395.10 + 16.70 / 2.0 = 403.5 404 3m換算	. 0 m
		$403.45 \times 3.00 = 1210.4 \text{ m}2$	
工事用道路	敷砂利 RC40-0	上記に同じ = 403.5 404	. 0 m
		$403.45 \times 3.00 = 1210.4 \text{ m}2$	
工事用道路土工	掘削	平均計算書より 300.0 3	000 m ³
	盛土	平均計算書より 1410.2 14	:10 m ³
施工ヤード			
整地工	不陸整正 補足材有	3021.00 + 1127.0 = 4148.0	48 m2
敷鉄板	t=22mm	41	48 m2

数量表

上部	工仮設工	切久	保橋		Р3
工種・種別	細別・規格	計	量	単	位
借地面積		図面より 2	240	m2	
	大型±のう L=117.2m 機画: h=2.2m、背面: h=	2240.4m2			

工事用道路土工計算書									切久保	橋災害	
測	点	断	î i	面	平	均断	面	口口 対仏	体	. ź	 漬
NO	追加距離	掘 削	盛立		掘削	盛立		距離	掘 削	盛立	
0.0	0.0	0.0	0.0								
220.0	220.0	0.0	0.0					220.0			
220.0	0.0	0.0	4.3			2.15					
220+16.7	16.7	0.0	4.3			4.30		16.7		71.8	
220+16.7	0.0	2.5	3.6		1.25	1.80					
340.0	120.0	2.5	3.6		2.50	3.60		120.0	300.0	432.0	
340.0	0.0	0.0	21.3			10.65					
361.7	21.7	0.0	21.3			21.30		21.7		462.2	
395.1	55.1	0.0	5.3			13.30		33.4		444.2	
							合計	411.8	300.0	1410.2	

1. 架設概要

本橋は橋長55.31mの2径間連続合成鋼鈑桁橋である。

主桁は3主桁で斜角85°の直線桁で7分割となっている。

桁下は河川で流水部はA1側端部に大型土のうによる約10m幅の瀬替えを行って施工する。 架設は瀬替えした流水部以外の河川敷からベントを2基設置してラフテレーンクレーンに より地組または単材で架設する。

架設順序はA1側から2ブロックを地組部材をP1まで架設し次に単材と2ブロック地組してA2まで架設する。

クレーンは敷鉄板で充分養生を行う。

ベント基礎は鋼板基礎とし、ベントの組立解体は25 t ラフテレーンクレーンを使用する。

P1~A2間の3ブロックは地組してベントを設置せずに一括で架設することも考えられるが下記のように横倒れ座屈の安全係数を満たさず、ベントを設置して架設を行う。

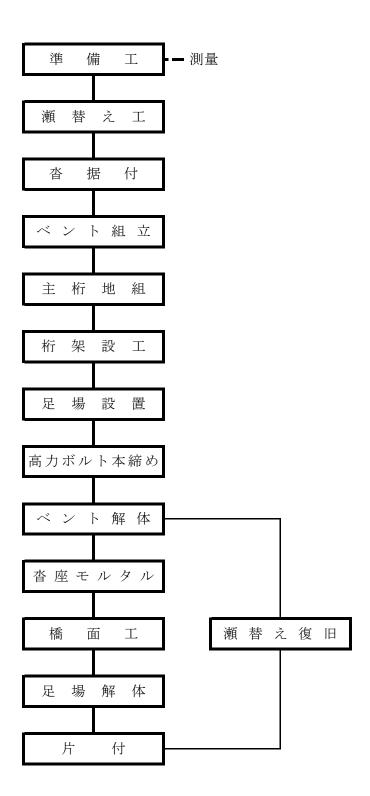
架設主桁の横倒れについては鋼構造架設設計施工指針(土木学会) P39よりL/bが70 以下であれば安全側であると判定される。

L/b = 23.0 / 0.25 = 92 > 70 out

L: 架設支間長 23 m

b:圧縮フランジ幅 0.25 m

2. 施工順序



3. 架設用クレーンの選定

架設用クレーンは汎用性の高い油圧式ラフテレーンクレーンを使用する。

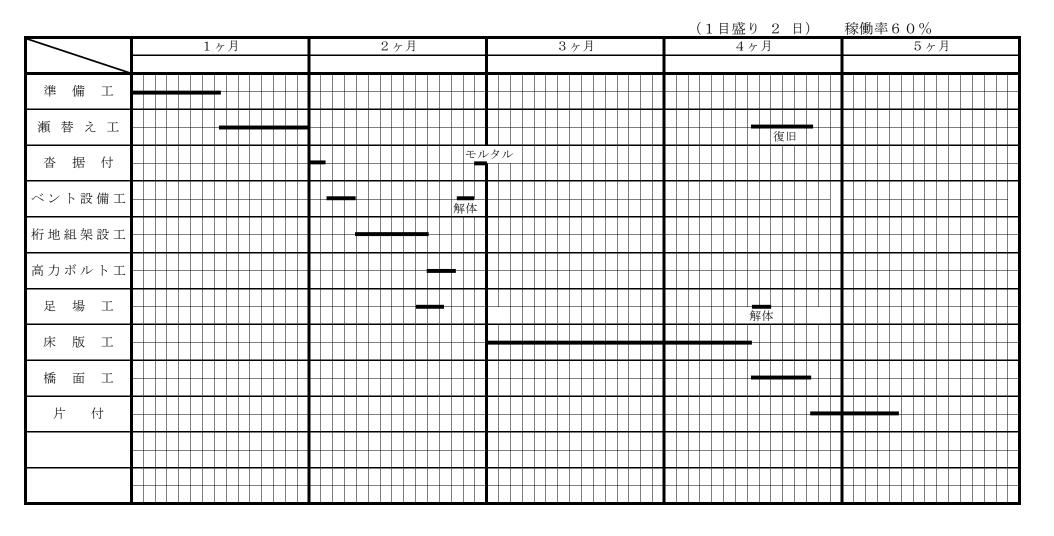
部材	十 名	G3桁A1側2フ	G3桁A1側2ブロック地組材							
部材	重量	W=2	W = 2.5 t							
作業	半 径	R = 1	2.0m							
クレー	ン機種	20tラフテレーンクレーン	25tラフテレーンクレーン							
ブー	ム長	17.0m	23. 4m							
フック・吊	り具質量	W=1.0 t								
		10m × 3.9 t	10m × 7.6 t							
吊り	能力	$12 \mathrm{m} imes 2.9 \mathrm{t}$	$12 \mathrm{m} imes 5.6 \mathrm{t}$							
		$14 \mathrm{m} imes 2. 2 \mathrm{t}$	$14 \mathrm{m} imes 4.2 \mathrm{t}$							
評	価	×	0							

20 t と25 t 吊りの比較より、20 t 吊りは吊能力が不足しているため、25 t 吊り油圧式ラフテレーンクレーンを使用する。

4. 主要機材表

名称	仕 様 ・ 規 格	数量	単位	適用
ラフテレーンクレーン	油圧式25 t 吊り	1	台	地組・架設・ベント用
ベント	h = 4 m	2	基	
インパクトレンチ		1	台	仮締め用
トルシアレンチ		2	台	本締め用
仮締めボルト	M22	1	式	
ドリフトピン	φ 24. 5	1	式	
トルクレンチ		1	桕	
キャリブレータ		1	伯	
油圧ジャッキ	30 t	2	台	
レバーブロック	3 t	2	伯	
発動発電機	25 K V A	1	台	
足場		288	m²	
敷鉄板	1.5m×6m t=22	8	枚	

5. 工程表



6. 架設数量

- (1) 橋体数量
- 1) 対象鋼重

主桁	30.6	t
横桁・他	6. 1	t
合計	36. 7	t

2) 支承

ゴム沓 (一般沓)9 基沓総質量3.4 t

3) 高力ボルト

トルシアボルト 2,100 本 (S10TW)

4) 主桁架設回数

単材ブロック	3	口
地組ブロック	9	口
合計	12	口

5) 地組重量

部材番号	G1	(t)	G2	(t)	G3	(t)	
即物田方	単材質量	地組質量	単材質量	地組質量	単材質量	地組質量	
BL0CK1	1. 240	2, 420		2. 325	1. 225	2. 389	
BL0CK2	1. 180	2. 420	1. 150	2. 323	1. 164	2. 309	
BL0CK3	1. 604	4. 418 1. 338 3. 54		3. 545	1. 561	4. 247	
BL0CK4	2. 814	4. 410	2. 207	3. 343	2. 686	4. 441	
BL0CK5	1. 546		1. 313		1. 506		
BL0CK6	1. 189	2. 342	1. 151	2. 256	1. 174	2. 312	
BL0CK7	1. 153	2. 042	1. 105	2. 200	1. 138	2. 312	
計	10. 726	9. 180	9. 439	8. 126	10. 454	8. 948	

地組質量合計 26.3 t

(2) 仮設数量

1) ベント質量

(h < 10.0m)

構造幅 B = 3.6 m

柱本数 n = 3 本

高さ h = 4.3 m

基数 N = 2 基

$$W = 0.372 \times (B + 1.5) + (4.737 \times N + 0.372 \times (B + 1.5)) \times \frac{h}{10}$$

$$= 0.372 \times (3.6 + 1.5) + 4.737 \times 3 + 0.372 \times (3.6 + 1.5)) \times \frac{4.3}{10}$$

= 8.8 t

2
$$\Sigma = 17.6$$
 t

ベント質量合計 17.6 t

2) 鋼板基礎面積

構造幅 B = 3.6 m

基数 N = 2 基

$$A = (B + 2.0) \times 3$$

$$= (3.6 + 2.0) \times 3$$

 $= 16.8 \text{ m}^2$

 $\Sigma = 33.6 \text{ m}^2$

鋼板基礎面積合計 33.6 m²

3) 足場工

架設足場工面積

 $A = 5.2 \text{ m} \times 55.31 \text{ m} = 288 \text{ m}^2$

7. 所要日数

1) ベント設備設置・撤去

$$d_1 = 0.13 T + 1.6$$

$$d_1 = 0.13 \times 17.6 + 1.6$$

2) ベント基礎工設置・撤去

$$d_2 = 0.011A + 0.55$$

$$d_{\,2}{=}\ 0.\,011\,\times\ 33.\,6\ +\ 0.\,55$$

3) 桁地組工

$$\frac{26.3}{0.026 \times (26.3 + 77)} = 9.8 \text{ t/}$$

所要日数

$$\frac{26.3 \text{ t}}{9.8 \text{ t/B}} = 2.7 \text{ B}$$

4) 架設工

$$\frac{30.62 \text{ t}}{12 \text{ }}$$
 = 2.6 t/ 7 *py \hbar <10t a₁ = 1.0

1日当りの架設質量

$$\frac{36.698}{0.24 \times 1.0 \times (12 + 12)}$$
 = 6.4 t/∃

$$\therefore$$
 D w = 9.0 t/ \Box

$$\therefore$$
 D w = 9.0 t/∃ 9 t/∃ \leq D w \leq 45 t/∃

所要日数

$$\frac{36.7 \text{ t}}{9.0 \text{ t/H}} = 4.1 \text{ H}$$

5) 沓据付

一般沓

沓設置数 = 9 基

沓総質量 = 3.4 t

沓1基質量 = 0.4 t

日当り施工量

$$\frac{1}{0.082}$$
 × 0.4 + 0.324 = 2.8 基/日

所要日数

$$\frac{9}{2.8}$$
 = 3.2 \exists

6) 高力ボルト本締工

ボルト本数 = 2,100 本

日当り施工量

$$\frac{2,100}{0.41 \times 2100 / 1000 + 2.13}$$
 = 700 本/日 < 1670 本/日

所要日数

$$\frac{2100}{700}$$
= 3 日

ピンテール処理工

日当り施工量 3600 本/日

所要日数 ベント解体とラップ作業とし、供用日数に加算しない。

$$\frac{2,100}{3600} = 0.6 \exists$$

7) 足場

架設足場面積

$$A = 288 m^2$$

所要日数

主体足場

$$\frac{288}{172} + \frac{288}{250} = 1.7 + 1.2 = 2.9$$
日
散者 $\frac{250}{m^2} = 1.7 + 1.2 = 2.9$ 日

中段足場

$$\frac{288}{385} + \frac{288}{714} = 0.7 + 0.4 = 1.1 日$$
 設置 $\frac{385}{14} = \frac{m^2}{1} = \frac{1}{1}$ 設置 $\frac{385}{14} = \frac{m^2}{1} = \frac{1}{1}$

安全通路

部分作業床

$$\frac{288}{714} + \frac{288}{0} = 0.4 + 0 = 0.4$$
日 設置 撤去 714 m^2 / 日

5.1 目

計

8) 所要日数の集計

1) ベント設備工		3.9日
2) ベント基礎工		0.9日
3) 主桁地組工		2.7日
4) 架設工		4.1日
5) 沓据付工		3.2日
6) 本締工(高力ボルト)		3.0日
	合計	17.8日
7) 足場工		
架設足場		5.1日