

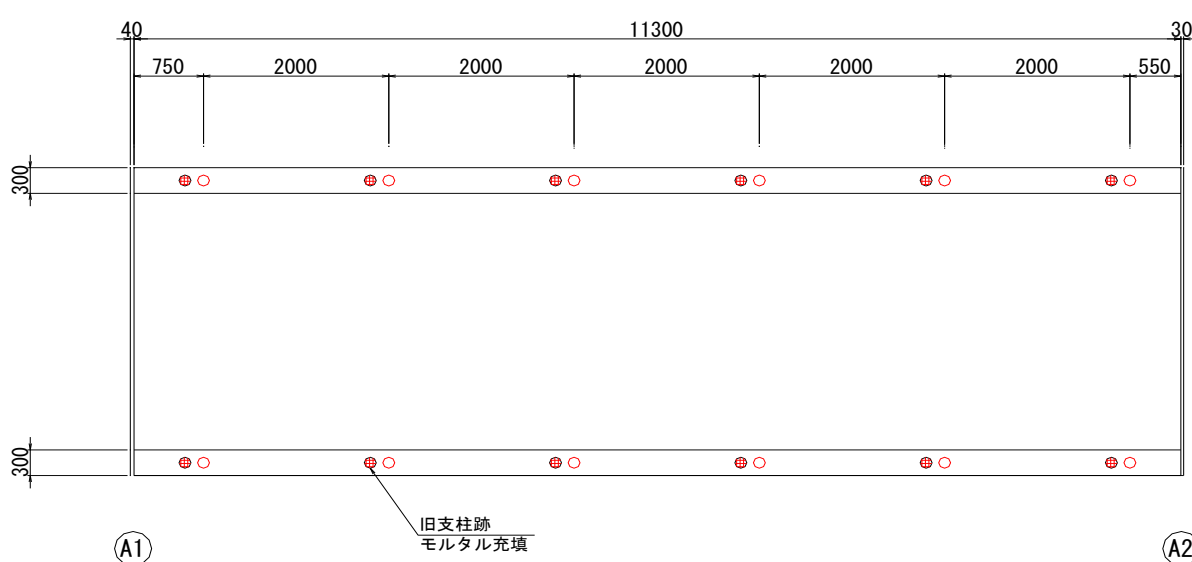
数量集計表【橋本橋】

工事区分・工種・種別・細別	備考	単位	数量
橋梁保全工事		式	1
現場塗装工		式	1
橋梁塗装工		式	1
塗膜除去工	塗膜剥離剤使用 鉛含有塗膜	m2	77
塗膜処分	塗膜剥離剤使用 鉛含有塗膜	式	1
下塗	塗装種別有機シンクリッチペイント(1層) はけ・ローラー;塗装箇所 ;塗装回数1回	m2	77
下塗	塗装種別弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料(2層)はけ・ローラー;塗装箇所 ;塗装回数1回	m2	77
中塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー赤系;塗装箇所 ;塗装回数1回	m2	77
上塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー赤系;塗装箇所 ;塗装回数1回	m2	77
橋梁付属物工		式	1
橋梁用防護柵工		式	1
橋梁用防護柵		m	23
ケミカルアンカー		本	48
防護柵撤去(ガードレール)		m	23
現場発生品運搬	発生材種類防護柵	t	0.4
モルタル充填		m3	0.03
伸縮継手工		式	1
埋設ジョイント補修		m	6
舗装版切断	舗装版種別コンクリート舗装版;舗装厚50mm	m	12
舗装版破砕	舗装版種別コンクリート舗装版;舗装版厚5cm	m2	2
殻運搬	殻種別舗装版破砕	m3	0.1
殻処分	殻種別コンクリート殻(無筋)	m3	0.1
仮設工		式	1
足場工		式	1
足場		式	1
安全設備・仮設設備		式	1
安全設備・仮設設備		式	1
交通管理工		式	1
交通誘導警備員		式	1

種別及び細別：塗替え塗装工

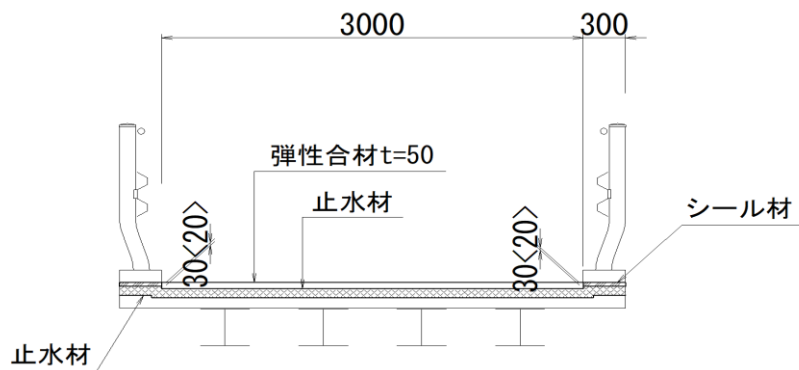
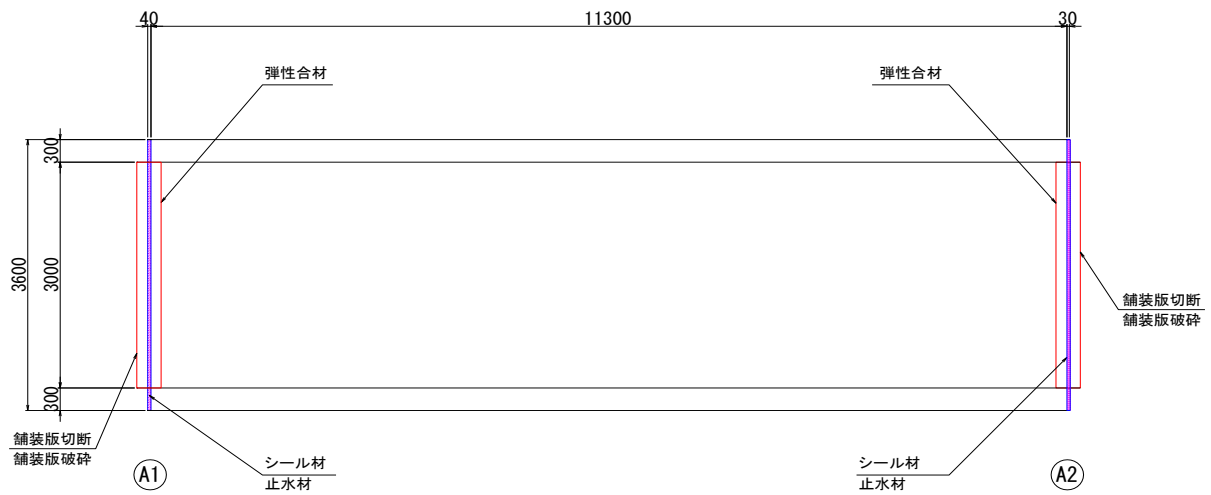
算 出 図							
<div></div>							
項 目	規 格	算 式				単位	数 量
主桁	ウェブ+フランジ厚 フランジ  控除	長さ	幅・高さ	面数	個所		
		11.300	× 0.350	× 2	× 4	m <sup>2</sup>	31.640
		11.300	× 0.350	× 1	× 4	m <sup>2</sup>	15.820
		11.300	× 0.169	× 4	× 4	m <sup>2</sup>	30.555
		-0.470	× 0.350	× 1	× 8	m <sup>2</sup>	-1.316
合 計						m <sup>2</sup>	76.699
排水管	φ 100	π	× 0.100	× 長さ	× 個所	m <sup>2</sup>	0.465
				0.370	× 4		
		主桁	排水管	76.699	+	0.465	m <sup>2</sup>

種別及び細別： 防護柵取替え工

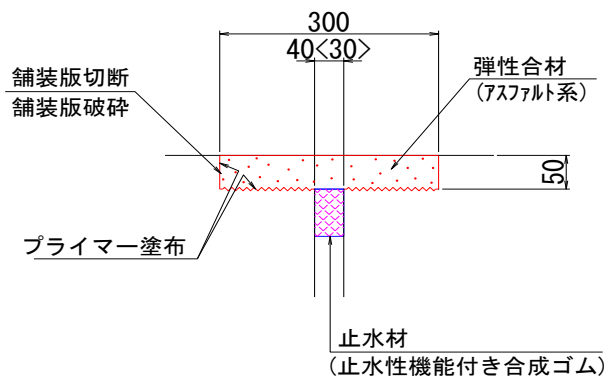
算 出 図				
<div></div>				
項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
防護柵	設置延長	$11.300 \times 2$	m	22.6
	ケミカルアンカー M22*230	$4 \times 12$	本	48
	撤去延長	$11.300 \times 2$	m	22.6
支柱跡 (φ114)	モルタル充填	$\pi \times 0.057^2 \times \frac{\text{長さ}}{1000} \times \text{個所}$ $\pi \times 0.057^2 \times 0.250 \times 12$	m <sup>3</sup>	0.031

種別及び細別：伸縮装置撤去・設置工

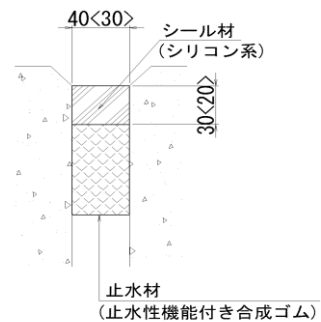
算 出 図



注) < >内はA2部を示す。



地覆部断面図 S=1:2



注) < >内はA2部を示す。

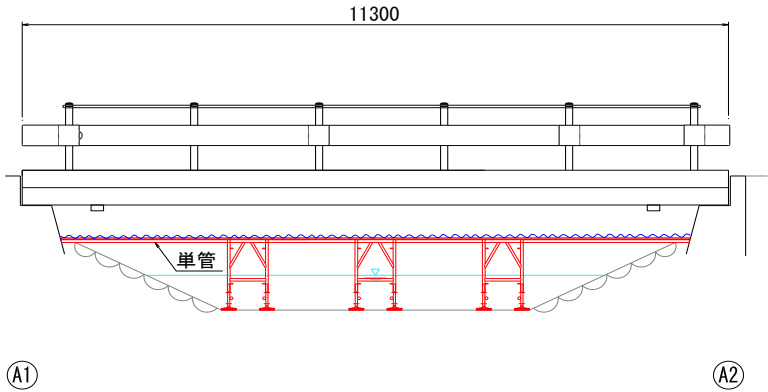
## 種別及び細別：伸縮装置撤去・設置工

項 目	規 格	算 式	単位	数 量
プライマー	A1側	幅 高さ 個所 長さ ( 0.300 + 0.050 × 2 ) × 3.000	m <sup>2</sup>	1.200
	A2側	( 0.300 + 0.050 × 2 ) × 3.000	m <sup>2</sup>	1.200
		A1 A2 ( 1.200 + 1.200 ) × 0.5 L/m <sup>2</sup>	L	1.200
弾性合材	A1側	幅 高さ 長さ 0.300 × 0.050 × 3.000	m <sup>3</sup>	0.045
	A2側	0.300 × 0.050 × 3.000	m <sup>3</sup>	0.045
		合 計	m <sup>3</sup>	0.090
止水材	舗装部	A1 A2 個所 3.000 + 3.000	m	6.000
	地覆部	( 0.320 + 0.330 ) × 2	m	1.300
		合 計	m	7.300
シール材	地覆部 A1側	幅 高さ 長さ 個所 0.040 × 0.030 × 0.300 × 2	m <sup>3</sup>	0.00072
	A2側	0.030 × 0.020 × 0.300 × 2	m <sup>3</sup>	0.00036
		A1 A2 ( 0.00072 + 0.00036 ) × 1100	L	1.188
舗装版切断	延長	A1 A2 個所 ( 3.000 + 3.000 ) × 2	m	12.000
舗装版破碎		幅 延長 0.300 × 6.000	m <sup>2</sup>	1.800
	Co殻	面積 高さ 1.800 × 0.050	m <sup>3</sup>	0.090

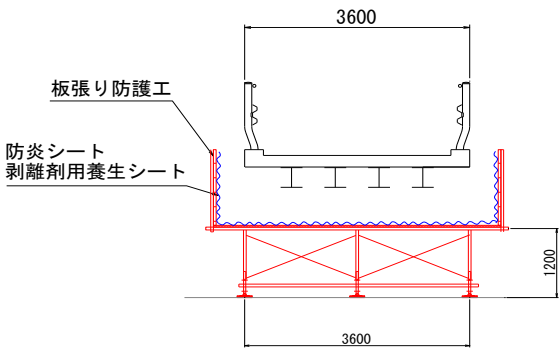
種別及び細別：仮設工

算 出 図

側 面 図



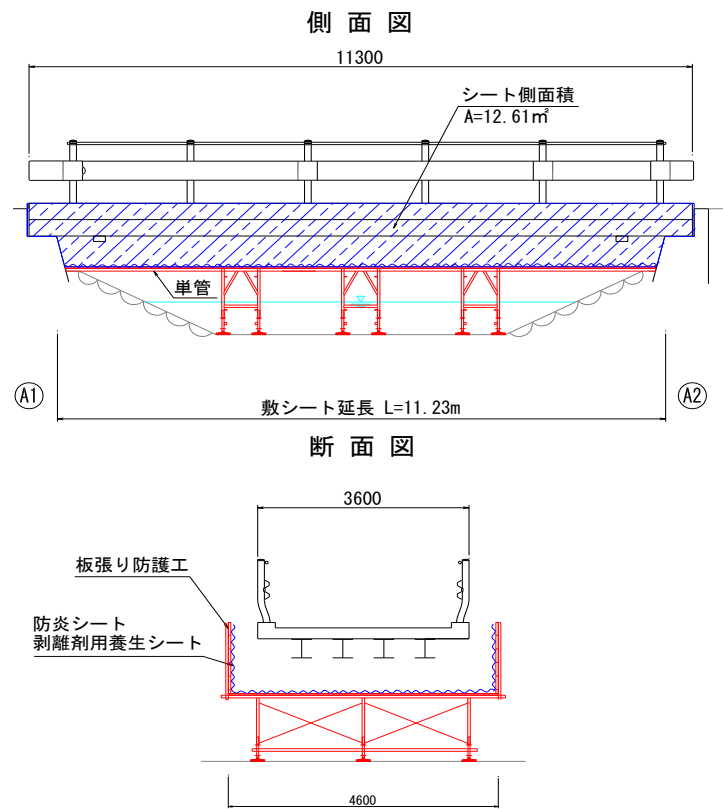
断 面 図



項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
仮設工	枠組足場	幅            高さ            個所 3.600 × 1.200 × 3	掛 <sup>m<sup>2</sup></sup>	12.960
	橋面積 (朝顔, 板張り, シート張り)	幅            長さ 3.600 × 11.300	m <sup>2</sup>	40.680

種別及び細別： 処分工

算 出 図



項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
	主桁塗膜 (A系相当)	塗替塗装工 計算書より $77.164 \times (0.500 + 1.000) \text{kg/m}^2$	kg	115.746
	容積	$77.164 \times 1.0$	ℓ	77.2

数量集計表【大宮橋】

[illegible]



## 2. 上部工・主塔

### 2.1 部分塗装工

補修図(その1～5)参照

#### (1) 部分塗装工

常温亜鉛めっき

位置	番号	補修寸法		箇所数 N(箇所)	面積 A(m <sup>2</sup> )	備考
		a(mm)	b(mm)			
床版Ds01	①	100	100	1	0.010	桁下 1径間
下横構L101	②	150	300	1	0.045	
横桁Cr14	③, ④	200	200	2	0.080	
縦桁St03	⑤	100	400	1	0.040	
縦桁St01	⑥	200	200	1	0.040	
下横構L101	⑦	150	500	1	0.075	
縦桁St03	⑧	100	500	1	0.050	
吊材Ha26	①	200	100	1	0.020	上流側側面 1径間
吊材Ha29	②	100	100	1	0.010	
その他Sx02	③, ④	200	400	2	0.160	
	⑤, ⑥	200	400	2	0.160	
吊材Ha01	①	100	100	1	0.010	下流側側面 1径間
	②	200	100	1	0.020	
吊材Ha03	③	100	100	1	0.010	
吊材Ha10	④	100	300	1	0.030	
その他Sx01	⑤, ⑥	200	400	2	0.160	
床版Ds01	①	100	100	1	0.010	桁下 2径間
主桁Mg01	②	200	500	1	0.100	
排水管Dp01	③	190	100	1	0.019	
排水管Dp03	④	190	100	1	0.019	
排水管Dp02	⑤	190	100	1	0.019	
支承本体Bh0101	⑥	—	—	1	0.200	
支承本体Bh0201	⑦	—	—	1	0.200	
その他Sx02	①	300	600	1	0.180	主塔 A1, P1
その他Sx03	②	300	600	1	0.180	
その他Sx04	③	300	600	1	0.180	
	④	300	600	1	0.180	
塔柱Ts02	⑤	1260	1500	1	1.890	
合 計					4.097	

A = 4.097

= 4.1 m<sup>2</sup>

### 3. 橋面工

#### 3.1 木製部材取替工

補修図(その6)参照

##### (1) 木床版部分取替工

W250xt50xL1900mm

$$\begin{array}{lcl} N & = & 3 \\ A & = & 0.25 \times 1.90 \times 3 \end{array} \qquad \begin{array}{lcl} & = & 3 \text{ 枚} \\ & = & 1.4 \text{ m}^2 \end{array}$$

##### (2) 角材取替工

□100x100x1750mm

$$N = 1 \qquad = 1 \text{ 本}$$

##### (3) 木床版撤去・復旧

W250xt50xL1900mm

$$\begin{array}{lcl} N & = & 1.75 \div 0.25 \\ A & = & 0.25 \times 1.90 \times 7 \end{array} \qquad \begin{array}{lcl} & = & 7 \text{ 枚} \\ & = & 3.3 \text{ m}^2 \end{array}$$

##### (4) ボルトナット類

M12ボルト・ナット・丸座金 L=110mm

$$N = 8 \qquad = 8 \text{ 組}$$

##### (5) スクリュー釘

L=100mm

$$N = 12 \times 10 \qquad = 120 \text{ 本}$$

### 3. 橋面

#### 3.2 遊間止水工

補修図(その7)参照

##### (1) 遊間止水工

設置延長

$$L = 0.200 \times 2 + 1.500 = 1.9 \text{ m}$$

##### (2) バックアップ材

ポリエチレンフォーム

$$V = 0.025 \times 0.030 \times 1.9 \times 1000 = 1.4 \text{ ㍔}$$

##### (3) シール材

シリコン系シーリング材

$$V = 0.025 \times 0.030 \times 1.9 \times 1000 = 1.4 \text{ ㍔}$$

#### 3.3 舗装打換工

補修図(その7)参照

##### (1) 既設舗装材撤去

防滑性ビニル床シート

$$A = 1.500 \times 14.950 = 22.4 \text{ m}^2$$

##### (2) 舗装工

薄層エポキシ樹脂舗装 t=8mm

$$A = 1.500 \times 14.950 = 22.4 \text{ m}^2$$

##### (3) 橋面防水工

ゴム溶剤型塗膜系防水

$$A = 1.500 \times 14.950 = 22.4 \text{ m}^2$$

#### 3.3 防護柵取替工

補修図(その8)参照

##### (1) 転落防止柵

H=1.5m ベースプレート式

$$L = 36.000 \times 2 = 72.0 \text{ m}$$

H=1.0m ベースプレート式

$$L = 14.600 \times 2 = 29.2 \text{ m}$$

#### 4. 仮設工

##### 4.1 足場工

足場参考図参照

##### (1) 片側朝顔防護足場

タイプE

$$A = 1.500 \times 34.800 \times 2 \text{ 面} = 104.4 \text{ m}^2$$

$$A = 1.500 \times 13.220 \times 2 \text{ 面} = 39.7 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 144.1 \text{ m}^2$$

##### (2) 枠組足場

主塔部

$$A = 5.500 \times 4.500 + 5.500 \times 4.500 = 49.5 \text{ 掛m}^2$$

数量集計表【無名橋7041】

工事区分・工種・種別・細別	備考	単位	数量
鋼橋上部		式	1
工場製作工		式	1
桁製作工		式	1
製作加工		式	1
鋼材費	鋼板、形鋼	式	1
製品購入費	ボルト、ナット	式	1
製品購入費	支承	式	1
副資材費		式	1
工場塗装工		式	1
メッキ	HDZT77	t	4
鋼橋上部		式	1
工場製品輸送工		式	1
輸送工		式	1
輸送		t	4
現場取卸(鋼桁)		t	4
鋼橋架設工		式	1
架設工(クレーン架設)		式	1
桁架設		t	4
支承工		式	1
ゴム支承設置		基	6
無収縮モルタル		m3	0.06
現場継手工		式	1
本締めボルト		本	144
架設用機械設備及び工具		式	1
架設用機械設備及び工具		式	1
鋼橋足場等設置工		式	1
橋梁足場工		式	1
枠組足場		掛m2	8

[illegible]

## 数量計算

－ 内 訳 － 無名橋(7041)

(1) 鋼材質量 <鋼材表より>

① 鋼板

SM400A

PL t = 9

t = 8

= 1014 kg

= 608 kg

---

Σ W = 1622 kg

SS400

PL t = 16

t = 12

t = 8

= 28 kg

= 32 kg

= 16 kg

---

Σ W = 76 kg

CP400 (SS400相当)

PL t = 9

= 1308 kg

---

Σ W = 1308 kg

② 型鋼

SS400

H- 200×200×8×12

= 987 kg

---

Σ W = 987 kg

(2) アンカーボルト <鋼材表より>

1) アンカー (SD345)

① D25×415

n= 2 × 6基

= 12 本

W= 3.3 × 6基

= 19.8 kg

2) ナット

① M24 (1種・3種)

n= 2 × 6基

= 12 セット

W= 0.2 × 6基 + 0.2 × 6基

= 2.4 kg

3) 座金

① M24用

n= 2 × 6基

= 12 枚

W= 0.1 × 6基

= 0.6 kg

(3) HTB <鋼材表より>

① M22×105(2-W付)

n=

= 16 本

W=

= 10 kg

② M22×85(2-W付)

n=

= 40 本

W=

= 24 kg

③ M22×60(2-W付)

n=

= 88 本

W=

= 47 kg

(4) 溶融亜鉛メッキ <鋼材表より>

$$\begin{aligned} \text{① HDZ-T77} \\ W &= &= & 3993 \text{ kg} \\ \text{② HDZ-T49} \\ W &= &= & 11 \text{ kg} \end{aligned}$$

(5) アンカーボルト設置工

1) コンクリート削孔

$$\begin{aligned} \text{① } \phi \ 35 \times 260 \\ n &= &= & 12 \text{ 本} \end{aligned}$$

2) 設置工

$$\begin{aligned} \text{① } D \ 25 \times 415 \\ n &= &= & 12 \text{ 箇所} \end{aligned}$$

3) エポキシ樹脂注入材  $\gamma = 1.20$

$$\begin{aligned} \text{① } D \ 25 \\ \text{削孔長} \quad L &= 260 \text{ mm} \\ \text{削孔径} \quad \phi &= 35 \text{ mm} \\ \text{削孔面積} \quad A_d &= 962 \text{ mm}^2 \\ \text{空隙量} \quad V_d &= 0.00025 \text{ m}^3 \\ \text{アンカー埋込長} \quad L &= 250 \text{ mm} \\ \text{アンカー径} \quad D &= 25 \text{ mm} \\ \text{アンカー筋面積} \quad A_s &= 0.11 \text{ mm}^2 \\ \text{アンカー筋体積} \quad V_s &= 0.000001 \text{ m}^3 \\ \text{1本当り充填体積} \quad V_f &= 0.000249 \text{ m}^3 \quad (V_d - V_s) \\ W &= 0.000249 \times 1200 \times 12 \text{本} = 3.59 \text{ kg} \end{aligned}$$

(6) HTB 締付工

$$\begin{aligned} \text{① M22} \times 105 \text{ (2-W付)} \quad n &= 16 \text{ 本} \\ \text{② M22} \times 85 \text{ (2-W付)} \quad n &= 40 \text{ 本} \\ \text{③ M22} \times 60 \text{ (2-W付)} \quad n &= 88 \text{ 本} \\ \hline \Sigma n &= 144 \text{ 本} \end{aligned}$$

(7) 沓座モルタル工

$$\begin{aligned} V &= 0.440 \times 0.460 \times 0.05 \times 6 \text{基} \\ &= 0.06 \text{ m}^3 \\ \hline \Sigma &= 0.06 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

(8) 型枠工

$$\begin{aligned} A &= (0.440 \times 2 + 0.460) \times 0.030 \times 6 \text{基} \\ &= 0.24 \text{ m}^2 \\ \hline \Sigma &= 0.24 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

(9) 足場工

$$\begin{aligned} A &= (0.914 \times 4.580 \times 2) \\ &= 8.4 \text{ 掛m}^2 \\ \hline \Sigma &= 8.4 \text{ 掛m}^2 \end{aligned}$$



# 鋼材数量

鋼材表			無名橋(7041) (全1基)						
部材	種別	断面	長さ	数量	単位質量	kg/one	質量	材質	摘要
外主桁	H	200×200×8×12	6600	1	49.90	329.340	329	SS400	
	Rib PL	80 × 9	176	10	70.65	0.995	10	SM400A	
	Rib PL	285 × 9	176	4	70.65	2.303	9	〃	Net 65 %
	Flg PL	180 × 9	230	6	70.65	2.925	18	〃	
	Web PL	50 × 9	220	6	70.65	0.777	5	〃	
						Σ W=	371	kg	
					2基	Σ W=	742	kg	
	HTB	M22 ×	60	12		0.525	6.3	F8T	2-W付
						Σ W=	6.3	kg	
					2基	Σ W=	13	kg	
内主桁	H	200×200×8×12	6600	1	49.90	329.340	329	SS400	
	Rib PL	80 × 9	176	8	70.65	0.995	8	SM400A	
	Rib PL	285 × 9	176	8	70.65	2.303	18	〃	Net 65 %
	Flg PL	180 × 9	230	12	70.65	2.925	35	〃	
	Web PL	50 × 9	220	12	70.65	0.777	9	〃	
						Σ W=	399	kg	
					1基	Σ W=	399	kg	
	HTB	M22 ×	60	24		0.525	12.6	F8T	2-W付
						Σ W=	12.6	kg	
					1基	Σ W=	13	kg	
鋼製地覆	PL	399 × 8	3295	2	62.80	82.563	165	SM400A	
	PL	355 × 8	110	1	62.80	2.452	2	〃	
	PL	104 × 8	180	10	62.80	1.105	11	〃	Net 94 %
	PL	104 × 8	134	10	62.80	0.753	8	〃	Net 86 %
						Σ W=	186	kg	
					2基	Σ W=	372	kg	
	HTB	M22 ×	60	20		0.525	10.5	F8T	2-W付
						Σ W=	10.5	kg	
					2基	Σ W=	21	kg	
沓	アンカーボルト	D25	415	2	3.98	1.652	3.3	SD345	
	ナット	M24		2		0.11	0.2		1種
	〃	M24		2		0.081	0.2		3種
	座金	M24		2		0.035	0.1		
						Σ W=	3.8	kg	
					6基	Σ W=	22.8	kg	

鋼材表				無名橋(7041) (全1基)							
部材	種 別	断 面		長 さ	数 量	単位質量	kg/one	質 量	材 質	摘 要	
床版 B L O C K 1											
	ch. PL	1373 ×	9	2198	1	72.34	218.312	218	CP400	縞鋼板	
	Web PL	120 ×	9	170	2	70.65	1.441	3	SM400A		
	Web PL	120 ×	9	1957	2	70.65	16.591	33	〃		
	Flg PL	110 ×	9	170	2	70.65	1.321	3	〃		
	Flg PL	110 ×	9	1957	2	70.65	15.209	30	〃		
	Web PL	120 ×	9	1144	3	70.65	9.699	29	〃		
	Flg PL	100 ×	9	962	3	70.65	6.797	20	〃		
	End PL	140 ×	9	1182	2	70.65	11.691	23	〃		
	Flg PL	50 ×	9	962	2	70.65	3.398	7	〃		
	Rib PL	70 ×	8	2170	2	62.80	9.539	19	〃		
	Rib PL	120 ×	8	382	2	62.80	2.648	5	〃	Net 92 %	
	Rib PL	70 ×	8	1788	2	62.80	7.86	16	〃		
	Fill PL	90 ×	8	155	2	62.80	0.876	2	SS400		
	Fill PL	90 ×	12	155	3	94.20	1.314	4	〃		
	Fill PL	90 ×	16	155	4	125.60	1.752	7	〃		
							Σ W＝	419	kg		
						4基	Σ W＝	1676	kg		
		HTB	M22 ×		105	4		0.659	2.6	F8T	2-W付
							Σ W＝	2.6	kg		
						4基	Σ W＝	10	kg		
床版 B L O C K 2											
	ch. PL	1373 ×	9	2195	1	72.34	218.014	218	CP400	縞鋼板	
	Web PL	120 ×	9	2157	2	70.65	18.287	37	SM400A		
	Flg PL	110 ×	9	2157	2	70.65	16.763	34	〃		
	Web PL	120 ×	9	1144	2	70.65	9.699	19	〃		
	Flg PL	100 ×	9	962	2	70.65	6.797	14	〃		
	End PL	140 ×	9	1182	2	70.65	11.691	23	〃		
	Flg PL	50 ×	9	962	2	70.65	3.398	7	〃		
	Rib PL	70 ×	8	2157	4	62.80	9.482	38	〃		
	Fill PL	90 ×	8	155	4	62.80	0.876	4	SS400		
	Fill PL	90 ×	12	155	6	94.20	1.314	8	〃		
							Σ W＝	402	kg		
						2基	Σ W＝	804	kg		
		HTB	M22 ×		85	20		0.600	12.0	F8T	2-W付
								Σ W＝	12.0	kg	
						2基	Σ W＝	24	kg		

[illegible]



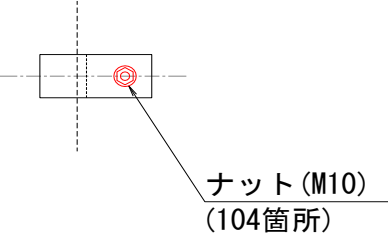
数量集計表【無名橋9047】

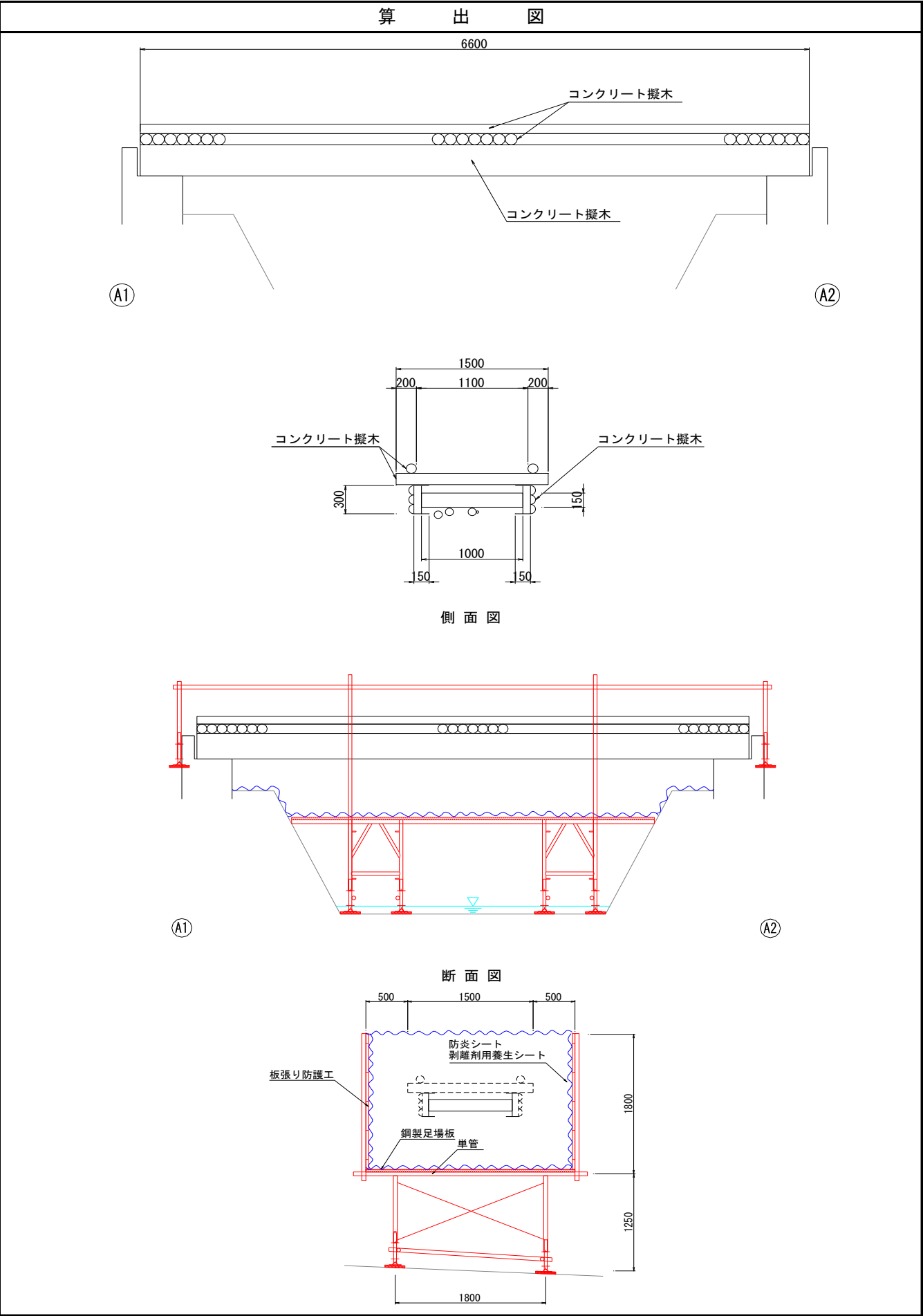
[illegible]

種別及び細別：橋梁塗装工

算 出 図										
A1		主 桁		垂直補剛材		横 桁		A2		
項 目	規 格	算 式				単位	数 量			
主桁	ウェブ+フランジ 厚 フランジ  控除 垂直補剛材 控除	長さ	幅・高さ	面数	個所					
		6.600	× 0.300	× 2	× 2	m <sup>2</sup>	7.920			
		6.600	× 0.150	× 1	× 2	m <sup>2</sup>	1.980			
		6.600	× 0.072	× 4	× 2	m <sup>2</sup>	3.802			
		-0.420	× 0.150	× 1	× 4	m <sup>2</sup>	-0.252			
		0.270	× 0.150	× 2	× 8	m <sup>2</sup>	0.648			
		1/2 × -0.035	× 0.075	× 2	× 8	m <sup>2</sup>	-0.021			
		1/2 × -0.075	× 0.075	× 2	× 8	m <sup>2</sup>	-0.045			
		-0.150	× 0.150	× 1	× 8	m <sup>2</sup>	-0.180			
		合 計					m <sup>2</sup>	13.852		
横桁	ウェブ+フランジ 厚  フランジ  合 計	長さ	幅	面数	個所					
		0.990	× 0.150	× 1	× 4	m <sup>2</sup>	0.594			
		0.690	× 0.150	× 1	× 4	m <sup>2</sup>	0.414			
		0.990	× 0.075	× 2	× 4	m <sup>2</sup>	0.594			
		0.990	× 0.069	× 2	× 4	m <sup>2</sup>	0.546			
		合 計					m <sup>2</sup>	2.148		
		主桁 横桁 13.852 + 2.148					m <sup>2</sup>		16.000	

種別及び細別：ナット取替え工

算 出 図				
<div><p>ナット (M10) (104箇所)</p></div>				
項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
	M10	52 × 2	本	104



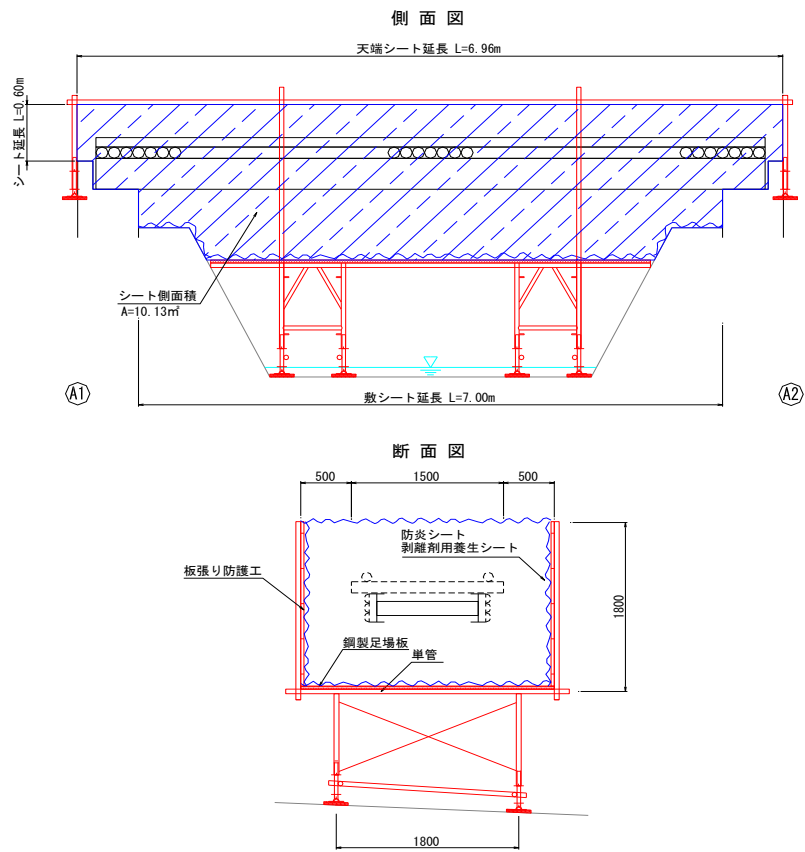


## 種別及び細別：仮設工

項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
擬木取外し・取付	φ 120	L=1.5m	本	52
	φ 100	L=1.0m	本	12
	φ 100	L=0.6m	本	2
擬木パネル取外し・取付		0.300 × 6.600 × 2	m <sup>2</sup>	3.960
		L=1.0m H=0.3m	枚	12
		L=0.6m H=0.3m	枚	2
足場工	枠組足場	幅 高さ 個所 1.800 × 1.250 × 2	掛m <sup>2</sup>	4.500
	橋面積	幅 長さ 1.500 × 6.600	m <sup>2</sup>	9.900
	(朝顔, 板張り, シート張り)			

種別及び細別：処分工

算 出 図



項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
	主桁塗膜 (A系相当)	塗替塗装工 計算書より $16.000 \times (0.500 + 1.000) \text{ kg/m}^2$	kg	24.000
	容積	$24.000 \times 1.0$	ℓ	24.0