

伊原津横断歩道橋補修工事数量計算書

1 数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	設計数量	備 考
橋梁補修工	塗替塗装工	清掃・水洗い		m2	307.56	310	
		素地調整	3種	m2	266.62	270	
		防食下地	悪素地面用浸透性エポキシシーラー	m2	266.62	270	
		下塗1	浸透性厚膜形エポキシアルミ塗料	m2	266.62	270	
		下塗2	浸透性厚膜形エポキシ樹脂塗料	m2	307.56	310	
		上塗	厚膜形ポリシロキサン樹脂塗料	m2	307.56	310	
	高力ボルト 取替工	高力ボルト撤去	HTB-M22×70 (F11T)	本	1	1	
		高力ボルト本締め	TCB-M22×65 (S10T)	本	1	1	
	FRPプレート 設置工 (紫外線硬化 型FRPプレート)	素地調整	2種	m2	40.95	41	
		紫外線照射あり	区分A	UVPPS工法同等品	m2	0.80	1
			区分B	UVPPS工法同等品	m2	0.60	1
			区分C	UVPPS工法同等品	m2	20.10	20
		紫外線照射なし	区分C	UVPPS工法同等品	m2	19.45	19
	高欄補修工		アルミ製	m	3.88	4	
	コンクリート 巻立て工	コンクリート 巻立て	コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ 24-8-25(20) W/C有	m3	1.0	1
			型枠	合板円形型枠	m2	5.66	6
			シール工	エポキシ樹脂 10mm×10mm	m	6.41	6
					kg	1.09	1,700kg/m3
			コンクリート削孔	削孔 $\phi 23$ 、L=200mm	箇所	64.00	64
				樹脂注入 エポキシ樹脂系注入材	kg	4.80	5,1,200kg/m3
			鉄筋	SD345 D13	kg	80.87	80.9
			下地処理		m2	3.14	3 既設柱

工 種	種 別	細 別		規 格	単位	数 量	設計数量	備 考
橋梁補修工	舗装打換え工	舗装撤去 殻運搬・処分		アスファルトブロック t=25mm	m2	20.40	20.0	
					m3	0.51	1.0	1.2 t
				セメントモルタル t=25mm	m2	42.75	42.8	
					m3	1.07	1.1	0.3 t
				ノンスリップタイル t=25mm	m2	37.65	37.7	
					m3	0.94	0.9	2.0 t
		薄層カラー舗装		通路部 t=8mm	m2	25.50	26	
					m3	0.20	0.2	
				階段部 t=8mm	m2	37.65	38	
					m3	0.30	0.3	
		セメントモルタル		t=17mm	m2	63.15	63	
					m3	1.07	1.0	
	橋面防水工	橋面防水		ゴム系	m2	63.15	63	
仮設工	足場工	吊 足 場	横断部		m2	22.78	23	
		単管足場	階段部	安全ネット有り	掛m2	256.79	260	
		機械足場	高所作業車		日	7	7	

2 塗替塗装工

2.1 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
橋梁補修工	塗替塗装工	清掃・水洗い		m2	307.56	
		素地調整	3種	m2	266.62	
		防食下地	悪素地面用浸透性エポキシシーラー	m2	266.62	
		下塗1	浸透性厚膜形エポキシアルミ塗料	m2	266.62	
		下塗2	浸透性厚膜形エポキシ樹脂塗料	m2	307.56	
		上塗	厚膜形ポリシロキサン樹脂塗料	m2	307.56	

2.1 塗替塗装工

[illegible]

[illegible]

橋名	部 材	面 幅	長 さ	面 数	1箇所当り	部材数	面 積	備考	
橋脚									
	P1	1. 277	1. 800	1	2. 299	1	2. 299	m ²	
	Top	0. 400	1. 200	2	0. 960	1	0. 960	m ²	
	Rib	0. 250	0. 400	2	0. 200	2	0. 400	m ²	
	P2	1. 915	4. 000	1	7. 660	1	7. 660	m ²	
	Top	0. 600	1. 300	2	1. 560	1	1. 560	m ²	
	Rib	0. 270	0. 350	2	0. 189	2	0. 378	m ²	
	P3	1. 915	4. 000	1	7. 660	1	7. 660	m ²	
	Top	0. 600	1. 300	2	1. 560	1	1. 560	m ²	
	Rib	0. 270	0. 350	2	0. 189	2	0. 378	m ²	
	P4	1. 277	1. 800	1	2. 299	1	2. 299	m ²	
	Top	0. 400	1. 200	2	0. 960	1	0. 960	m ²	
	Rib	0. 250	0. 400	2	0. 200	2	0. 400	m ²	
						計	26. 514	m ²	
	排水管								
		SGP管（外径114） 周長0. 358m							
		P2排水管	0. 358	5. 900	1	2. 112	1	2. 112	m ²
		P3排水管	0. 358	6. 900	1	2. 470	1	2. 470	m ²
						計	4. 582	m ²	
						合計	307. 564	m ²	
						うち機械足場分	165. 716	m ²	
						清掃・水洗い、下塗 2、上塗	307. 564	m ²	
					素地調整、防食下地、下塗 1	266. 615	m ²		
							FRPシート工分控除		

3 主桁補修工

3.1 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
橋梁補修工	高力ボルト取替工	高力ボルト撤去工	HTB-M22×70 (F11T)	本	1	
		高力ボルト設置工	TCB-M22×65 (S10T)	本	1	

3.2 高力ボルト取替工

1) 高力ボルト撤去

HTB-M22×70 (F11T)

N = 1 本

2) 高力ボルト本締め

TCB-M22×65 (S10T)

N = 1 本

4 紫外線硬化型FRPシート設置工

4.1 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
紫外線硬化型 FRPシート設置 工	素地調整		2種	m2	40.95	
	紫外線照射 あり	区分A	UVPPS工法同等品	m2	0.80	
		区分B	UVPPS工法同等品	m2	0.60	
		区分C	UVPPS工法同等品	m2	20.10	
	紫外線照射 なし	区分C	UVPPS工法同等品	m2	19.45	

4.2 紫外線硬化型FRPシート設置工

(1) 階段部

No	部 位	長さ	幅	箇所数	区分	1箇所当り面積	補修面積	紫外線照射	備考
		(m)	(m)			A (m2)	A (m2)		
1	踏み板 (蹴上げ部)	0.150	1.500	33	C	0.225	7.425	なし	0.15m2以上/枚
2	踏み板 (下面)	0.200	1.500	32	C	0.300	9.600	あり	0.15m2以上/枚
3	踏み板 (蹴上げ部)	0.150	1.500	33	C	0.225	7.425	なし	0.15m2以上/枚
4	踏み板 (下面)	0.200	1.500	32	C	0.300	9.600	あり	0.15m2以上/枚
面積 (合計)							34.050		
Σ C (紫外線照射あり)							19.200		
Σ C (紫外線照射なし)							14.850		
面積 (合計)							34.050		

(2) 通路部

No	部 位	長さ	幅	箇所数	区分	1箇所当り面積	補修面積	紫外線照射	備考
		(m)	(m)			A (m ²)	A (m ²)		
5	デッキプレート	0.450	0.190	1	B	0.086	0.086	あり	0.07m ² 以上0.15m ² 未満/枚
6	ガセットプレート	0.370	0.270	1	B	0.100	0.100	あり	0.07m ² 以上0.15m ² 未満/枚
7	下横構	0.530	0.180	1	B	0.095	0.095	あり	0.07m ² 以上0.15m ² 未満/枚
8	下横構	0.870	0.180	1	C	0.157	0.157	あり	0.15m ² 以上/枚
9	ガセットプレート	0.270	0.240	1	A	0.065	0.065	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
10	ガセットプレート	0.450	0.350	1	C	0.158	0.158	あり	0.15m ² 以上/枚
11	デッキプレート	0.550	0.150	1	B	0.083	0.083	あり	0.07m ² 以上0.15m ² 未満/枚
12	デッキプレート	0.550	0.150	1	B	0.083	0.083	あり	0.07m ² 以上0.15m ² 未満/枚
13	デッキプレート	0.290	0.160	1	A	0.046	0.046	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
14	デッキプレート	0.180	0.150	1	A	0.027	0.027	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
15	デッキプレート	0.140	0.200	1	A	0.028	0.028	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
16	下横構	0.300	0.180	1	A	0.054	0.054	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
17	ガセットプレート	0.450	0.350	1	C	0.158	0.158	あり	0.15m ² 以上/枚
18	下横構	0.250	0.180	1	A	0.045	0.045	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
19	デッキプレート	0.250	0.180	1	A	0.045	0.045	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
20	下横構	0.350	0.180	1	A	0.063	0.063	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
21	ガセットプレート	0.450	0.350	1	C	0.158	0.158	あり	0.15m ² 以上/枚
22	下横構	0.430	0.180	1	B	0.077	0.077	あり	0.07m ² 以上0.15m ² 未満/枚
23	デッキプレート	0.160	0.150	1	A	0.024	0.024	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
24	デッキプレート	0.280	0.150	1	A	0.042	0.042	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
25	デッキプレート	0.560	0.140	1	B	0.078	0.078	あり	0.07m ² 以上0.15m ² 未満/枚
26	デッキプレート	0.260	0.150	1	A	0.039	0.039	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
27	デッキプレート	0.270	0.170	1	A	0.046	0.046	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
28	デッキプレート	0.220	0.140	1	A	0.031	0.031	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
29	デッキプレート	0.350	0.150	1	A	0.053	0.053	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
30	地覆	23.012	0.200	1	C	4.602	4.602	なし	0.15m ² 以上/枚
31	垂直補剛材	0.170	0.350	1	A	0.060	0.060	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
32	垂直補剛材	0.160	0.360	1	A	0.058	0.058	あり	0.01m ² 以上0.07m ² 未満/枚
面積（合計）							6.561		
Σ A（紫外線照射あり）							0.726		
Σ B（紫外線照射あり）							0.602		
Σ C（紫外線照射あり）							0.631		
Σ C（紫外線照射なし）							4.602		
面積（合計）							6.561		

(3) 橋脚部

No	部 位	長さ (m)	幅 (m)	箇所数	区分	1箇所当り面積 A (m2)	補修面積 A (m2)	紫外線照射	備考
33	排水管	0.150	0.150	1	A	0.023	0.023	あり	0.01m2以上0.07m2未満/枚
34	排水管	0.150	0.150	1	A	0.023	0.023	あり	0.01m2以上0.07m2未満/枚
35	排水管	0.150	0.150	1	A	0.023	0.023	あり	0.01m2以上0.07m2未満/枚
36	排水管	1.790	0.150	1	C	0.269	0.269	あり	0.01m2以上0.07m2未満/枚
面積 (合計)							0.338		
Σ A (紫外線照射あり)							0.069		
Σ C (紫外線照射あり)							0.269		
面積 (合計)							0.338		

紫外線照射あり

床版補修工 (合計)		区分A (m2)	区分B (m2)	区分C (m2)	補修面積 (m2)
	(1) 階段部	----	----	19.200	19.200
	(2) 通路部	0.726	0.602	0.631	1.959
	(3) 橋脚部	0.069	----	0.269	0.338
	合計	0.795	0.602	20.100	21.497

紫外線照射なし

床版補修工 (合計)		区分A (m2)	区分B (m2)	区分C (m2)	補修面積 (m2)
	(1) 階段部	----	----	14.850	14.850
	(2) 通路部	----	----	4.602	4.602
	(3) 橋脚部	----	----	----	----
	合計	----	----	19.452	19.452

5 高欄補修工

5.1 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
高欄補修工			アルミ製	m	3.88	

5.1 高欄補修工

(1)伊原津横断歩道橋

アルミ製

$$L = 1.940 \times 2 = 3.880 \text{ m}$$

6 コンクリート巻き立て工

6.1 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
コンクリート 巻き立て工	コンクリート	普通ポルトランドセメント	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ 24-8-25(20) W/C有	m ³	1.0	
	型枠	合板円形型枠		m ²	5.656	
	シール工		エポキシ樹脂 10mm×10mm	m	6.408	
				kg	1.09	1,700kg/m ³
	コンクリート削孔	削孔	φ23、L=200mm	箇所	64	
		樹脂注入	エポキシ樹脂系注入材	kg	4.80	1,200kg/m ³
	鉄筋工	一般構造物	異形棒鋼 SD345 D13	kg	80.9	
	下地処理		ケレン2種	m ²	3.140	既設柱

6.2 コンクリート巻立て工

(1) 普通ポルトランドセメント

$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ 24-8-25 (20) W/C有

P1橋脚

$$V = 0.377 \times 0.5 = 0.2 \text{ m}^3$$

P2橋脚

$$V = 0.503 \times 0.5 = 0.3 \text{ m}^3$$

P3橋脚

$$V = 0.503 \times 0.5 = 0.3 \text{ m}^3$$

P4橋脚

$$V = 0.377 \times 0.5 = 0.2 \text{ m}^3$$

$$\text{合計} = 1.0 \text{ m}^3$$

(2) 型枠

円形型枠

P1橋脚

$$A = \pi \times 0.80 \times 0.50 = 1.257 \text{ m}^2$$

P2橋脚

$$A = \pi \times 1.00 \times 0.50 = 1.571 \text{ m}^2$$

P3橋脚

$$A = \pi \times 1.00 \times 0.50 = 1.571 \text{ m}^2$$

P4橋脚

$$A = \pi \times 0.80 \times 0.50 = 1.257 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 5.7 \text{ m}^2$$

(3) シール工

P1橋脚
エポキシ樹脂（幅×深さ） 10×10
断面積 0.0001 m²

既設柱径 ϕ 0.400 m

シール材中心延長
 $L = (0.400 + 0.010) \times \pi = 1.288 \text{ m}$

$V = 1.288 \times 0.0001 = 1.3\text{E-}04 \text{ m}^3$

$W = 1.3\text{E-}04 \times 1700 \text{ kg/m}^3 = 0.219 \text{ kg}$

P2橋脚
エポキシ樹脂（幅×深さ） 10×10
断面積 0.0001 m²

既設柱径 ϕ 0.600 m

シール材中心延長
 $L = (0.600 + 0.010) \times \pi = 1.916 \text{ m}$

$V = 1.916 \times 0.0001 = 1.9\text{E-}04 \text{ m}^3$

$W = 1.9\text{E-}04 \times 1700 \text{ kg/m}^3 = 0.326 \text{ kg}$

P3橋脚
エポキシ樹脂（幅×深さ） 10×10
断面積 0.0001 m²

既設柱径 ϕ 0.600 m

シール材中心延長
 $L = (0.600 + 0.010) \times \pi = 1.916 \text{ m}$

$V = 1.916 \times 0.0001 = 1.9\text{E-}04 \text{ m}^3$

$W = 1.9\text{E-}04 \times 1700 \text{ kg/m}^3 = 0.326 \text{ kg}$

P4橋脚
エポキシ樹脂（幅×深さ） 10×10
断面積 0.0001 m²

既設柱径 ϕ 0.400 m

シール材中心延長
 $L = (0.400 + 0.010) \times \pi = 1.288 \text{ m}$

$V = 1.288 \times 0.0001 = 1.3\text{E-}04 \text{ m}^3$

$W = 1.3\text{E-}04 \times 1,700 \text{ kg/m}^3 = 0.219 \text{ kg}$

(4) アンカー工 (1橋脚あたり)

1) 削孔工

アンカーボルト径 D 13

削孔径 ϕ 23

削孔長 0.195 m \rightarrow 0.200 m (端数丸め)

削孔箇所数

$$N = 16 \text{ 箇所}$$

$$L = 0.200 \times 16$$

$$= 3.200 \text{ m}$$

2) 樹脂注入工 (エポキシ樹脂系注入材)

$$V = 1/4 \times \pi \times (0.023^2 - 0.013^2) \times 0.200 \times 16$$

$$= 0.001 \text{ m}^3$$

$$W = 0.001 \times 1,200 \text{ kg/m}^3$$

$$= 1.200 \text{ kg}$$

(5) 鉄筋 (1橋脚あたり)

SD345

径	長さ(m) (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)
D13	700	64	0.995	44.6
	1360	12		16.2
	1680	12		20.1
計				80.9

(6) 下地処理

既設柱塗装撤去 ケレン2種

P1橋脚

新設根巻きコン高

$$H = 0.500$$

$$= 0.500 \text{ m}$$

$$A = \pi \times 0.400 \times 0.500$$

$$= 0.628 \text{ m}^2$$

P2橋脚

新設根巻きコン高

$$H = 0.500$$

$$= 0.500 \text{ m}$$

$$A = \pi \times 0.600 \times 0.500$$

$$= 0.942 \text{ m}^2$$

P3橋脚

新設根巻きコン高

$$H = 0.500$$

$$= 0.500 \text{ m}$$

$$A = \pi \times 0.600 \times 0.500$$

$$= 0.942 \text{ m}^2$$

P4橋脚

新設根巻きコン高

$$H = 0.500$$

$$= 0.500 \text{ m}$$

$$A = \pi \times 0.400 \times 0.500$$

$$= 0.628 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 3.1 \text{ m}^2$$

7 舗装打換え工・橋面防水工

7.1 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	備 考
橋梁補修工	舗装打換え工	舗装撤去 殻運搬・処分	アスファルトブロック t=25mm	m2	20.40	
				m3	0.51	1.2 t
			セメントモルタル t=25mm	m2	42.75	
				m3	1.07	0.3 t
			ノンスリップタイル t=25mm	m2	37.65	
				m3	0.94	2.0 t
		薄層カー舗装	通路部 t=8mm	m2	25.50	
				m3	0.20	
			階段部 t=8mm	m2	37.65	
				m3	0.30	
		セメントモルタル	t=17mm	m2	63.15	
				m3	1.07	
橋面防水工			ゴム系	m2	63.15	
ハンチ設置工			50×50	m	135.60	
滑り止めテープ設置工			幅：50mm×長さ：1400mm	枚	66.00	

7.2 舗装打換え工

1) 舗装撤去工

アスファルトブロック t=25mm

設計図 CAD計測より、 A= 20.400 m2

殻処理 V= 20.400 × 0.025 = 0.510 m3

W= 0.510 × 2.300 = 1.173 t

セメントモルタル t=25mm (通路部)

設計図 CAD計測より、 A= 5.100 m2

殻処理 V= 5.100 × 0.025 = 0.128 m3

W= 0.128 × 2.150 = 0.275 t

セメントモルタル t=25mm (階段部)

設計図 CAD計測より、 A= 19.200 + 18.450 = 37.650 m2

殻処理 V= 37.650 × 0.025 = 0.941 m3

W= 0.941 × 2.150 = 2.023 t

セメントモルタル t=25mm (合計)

A= 5.100 + 37.650 = 42.750 m2

V= 0.128 + 0.941 = 1.069 m3

ノンスリップタイル t=25mm

設計図 CAD計測より、 A= 19.200 + 18.450 = 37.650 m2

殻処理 V= 37.650 × 0.025 = 0.941 m3

W= 0.941 × 2.350 = 2.211 t

2) 薄層カラー舗装

薄層カラー舗装 t=8mm

(通路部)

設計図 CAD計測より、 A= 25.500 = 25.500 m2

V= 25.500 × 0.008 = 0.204 m3

(階段部)

設計図 CAD計測より、 A= 19.200 + 18.450 = 37.650 m2

V= 37.650 × 0.008 = 0.301 m3

3) セメントモルタル

セメントモルタル t=17mm

設計図 CAD計測より、 A= 25.500 + 19.200 + 18.450 = 63.150 m2

V= 63.150 × 0.017 = 1.074 m3

7.3 橋面防水工

1) ゴム系溶剤型防水

設計図 CAD計測より、 A= 25.500 + 19.200 + 18.450 = 63.150 m2

2) ハンチ設置

50×50

L1= (0.300 + 1.400 + 0.300) × 16 × 4 = 128.000 m

L2= 1.200 × 4 + 1.400 × 2 = 7.600 m

ΣL = 135.600 m

3) 滑り止めテープ設置

幅：50mm×長さ：1380mm

N= 17 × 2 + 16 × 2 = 66 枚

8 仮設工

8.1 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
仮設工	吊 足 場	横断部	TYPE-A1+B (防護シート)	m2	22.78	桁高H=0.60m
	単管足場	階段部	設置高 H=30m以下	掛m2	256.79	防護シート
	機械足場	高所作業車	高所作業車：設置高 H=5m以下	日	7	

8.2 仮設工

1) パイプ吊り足場 (TYPE-A1)

(桁高H<1.5m (桁高H=0.60m) : 桁下補修用)

[A = 全幅 × 延長]

右側

$$A = 3.40 \times 3.70 = 12.58 \text{ (m2)}$$

左側

$$A = 3.40 \times 3.00 = 10.20 \text{ (m2)}$$

$$22.78 \text{ (m2)}$$

2) 単管足場

(A1側階段)

階段下面

[A = 高さ × 奥行 × 幅]

$$A = 4.65 \times 2.05 \times 1.90 = 18.11 \text{ (m3)}$$

$$A = 1/2 \times (4.65 + 2.40) \times 4.50 \times 1.90 = 30.14 \text{ (m3)}$$

$$A = 2.40 \times 0.90 \times 1.9 = 4.10 \text{ (m3)}$$

$$A = 1/2 \times (2.40 + 2.00) \times 0.80 \times 1.90 = 3.34 \text{ (m3)}$$

$$55.69 \text{ (m3)}$$

階段側面

[A = 高さ × 奥行 × 幅 × 箇所数]

$$A = 6.65 \times 1.52 \times 0.90 \times 2 = 18.19 \text{ (m3)}$$

$$A = 1/2 \times (6.65 + 4.10) \times 5.10 \times 0.90 \times 2 = 49.34 \text{ (m3)}$$

$$A = 4.10 \times 0.90 \times 0.9 \times 2 = 6.64 \text{ (m3)}$$

$$A = 1/2 \times (4.10 + 2.50) \times 3.20 \times 0.90 \times 2 = 19.01 \text{ (m3)}$$

$$93.18 \text{ (m3)}$$

$$\text{A1側階段部単管足場工 合計} \quad 55.69 + 93.18 = 148.87 \text{ (m3)}$$

積算上は、足場幅 B = 1.20 m であり、単位は掛m2となるため、
上記足場体積を1.2mで除して換算する。

$$A = 148.87 / 1.2 = 124.06 \text{ (掛m2)}$$

(A2側階段)

階段下面

$$\begin{aligned} & [A = \text{幅} \times \text{高さ} \times \text{箇所数}] \\ A &= 4.65 \times 2.55 \times 1.90 &= 22.53 \text{ (m3)} \\ A &= 1/2 \times (4.65 + 2.40) \times 4.50 \times 1.90 &= 30.14 \text{ (m3)} \\ A &= 2.40 \times 0.90 \times 1.9 &= 4.10 \text{ (m3)} \\ A &= 1/2 \times (2.40 + 2.00) \times 0.80 \times 1.90 &= 3.34 \text{ (m3)} \\ & & \hline & 60.11 \text{ (m3)} \end{aligned}$$

階段側面

$$\begin{aligned} A &= 6.65 \times 2.02 \times 0.90 \times 2 &= 24.18 \text{ (m3)} \\ A &= 1/2 \times (6.65 + 4.10) \times 5.10 \times 0.90 \times 2 &= 49.34 \text{ (m3)} \\ A &= 4.10 \times 0.90 \times 0.9 \times 2 &= 6.64 \text{ (m3)} \\ A &= 1/2 \times (4.10 + 2.50) \times 3.20 \times 0.90 \times 2 &= 19.01 \text{ (m3)} \\ & & \hline & 99.17 \text{ (m3)} \end{aligned}$$

$$\text{A2側階段部単管足場工 合計} \quad 60.11 + 99.17 = 159.28 \text{ (m3)}$$

積算上は、足場幅 $B = 1.20 \text{ m}$ であり、単位は掛 m^2 となるため、
上記足場体積を 1.2m で除して換算する。

$$A = 159.28 / 1.2 = 132.73 \text{ (掛}\text{m}^2\text{)}$$

$$\text{階段部単管足場工 合計} \quad 124.06 + 132.73 = 256.79 \text{ (掛}\text{m}^2\text{)}$$

3) 機械足場 (橋台補修用)

$$\text{(設置高H=5m以下)} \quad = 7 \text{ (日)}$$