

## 数 量 総 括 表

(工 種) 種 別	名 称	規 格	単位	数 量		備考
				当初	変更	
【耐震補強工事】						
(河川土工)	掘削工	土砂	m3	590		592.0
	残土処分工	土砂	m3	590		592.0
(橋脚補強工) 作業土工	床掘工	土砂	m3	40		37.6
	埋戻工	転圧有	m3	30		30.7
	残土処分工	土砂	m3	3		3.4
表面処理工	表面処理工	ハキュームブラスト	m2	41		40.6
鉄筋埋設定着工	削孔用コア収納スペース切削工	w130×t25×h1000	箇所	18		18
	コア削孔工	φ42×380	m	7		7.0
	コア収納スペース断面修復工	w130×t25×h1000	箇所	18		18
	埋設溝切削工	w29×t25	m	133		133.2
	埋設溝定着工	D19	m	151		151.2
	フーチング定着工	D19	箇所	18		18
	コンクリート殻運搬	無筋(切削殻)	m3	0.2		0.2
	コンクリート殻処分	無筋(切削殻)	m3	0.2		0.2
帯鉄筋取付工	帯鉄筋取付工	D16	t	0.46		457.8
	帯鉄筋固定工	D16	t	0.46		457.8
	フレアー溶接工	D16	箇所	58		58
保護被覆工	下塗り材塗布工		m2	41		40.6
	中塗り材塗布工	t=33mm 3回塗り	m2	41		40.6
	上塗り材塗布工	t=1mm	m2	42		42.0
	仕上げ材塗布工		m2	42		42.0

## 数 量 総 括 表

(工 種) 種 別	名 称	規 格	単位	数 量		備考
				当初	変更	
	シーリング工		m	9		9.3
(落橋防止装置工) 橋座拡幅工	チッピング		m2	8.8		8.76
	コンクリート削孔工	φ29×300	孔	124		124
	アンカー工	D19	本	124		124
	鉄筋工	D16	kg	138		138.0
		D13	kg	81		81.0
	コンクリート	24-8-25BB	m3	3		2.6
	型枠		m2	15		14.6
落橋防止装置工	連結ケーブル	F30TDU同等品	組	4		4
		F30TD同等品	組	2		2
	落橋防止装置取付工	連結ケーブル	組	6		6
	鋼製ブラケット	橋台上部工	組	4		4
		橋台下部工	組	4		4
		橋脚上部工	組	4		4
	コンクリート削孔工	φ32×340	孔	16		16
	アンカー工	D22	本	16		16
	ボルト取付工	孔明・打込・本締	本	168		168
(仮設工)	足場工		掛m2			
	支保工		空m2			
	大型土のう工(1)	製作・設置・撤去	袋	62		62
	大型土のう工(2)	設置	袋	39		39
	廃プラスチック運搬・処分		式	1		317kg 1

## 数量総括表

(工種)別	名称	規格	単位	数量		備考
				当初	変更	
	工事用道路工		m3	400		399.3
	敷砂利工	RC-40,t=10cm	m2	158		157.8
	仮排水管設置撤去工	φ800, 高密度ポリエチレン管	m	7		7.0
	工事用道路撤去工		m3	420		415.1
	流用土積込・運搬		m3	590		594.8
	残土処分工		m3	480		478.8
	締切排水工		式	1		1
	<b>【補修工事】</b>					
(橋梁補修工)	橋梁補修工					0.021m3
	断面修復工	軽量ポリマーセメントモルタル	橋	1		1
	表面被覆工	表面処理工	ケレン工	橋	1	1.550m2
						1
	下塗り工	マグネラインスーパー同等品	橋	1		1.550m2
						1
	上塗り工	マグネラインスーパー同等品	橋	1		1.550m2
						1
	仕上げ塗り工		橋	1		1.550m2
						1
	支承防錆工	支承防錆工	エポガードシステム同等品	基	11	11
	支承部材取替工	ピンチプレート	ナット含む	組	4	4
	部材取付工		組	4		4
(護床工)	護床ブロック	2t型	個	114		114
	護床ブロック据付工	2.5t以下	個	114		114
	吸出防止材設置工	t=10mm	m2	264		263.8
	間詰工	2t用	袋	11		11





橋脚補強工 集計表

名 称	規 格	単 位	数 量	摘 要
(作業土工)				
床掘工	土砂	m3	37.6	
埋戻工	転圧有	m3	30.7	
残土処分工	土砂	m3	3.4	
(表面処理工)				
表面処理工	ハキュームプラスト	m2	40.6	
(鉄筋埋設定着工)				
削孔用コア収納スペース切削工	w130×t25×h1000	箇所	18	
コア削孔工	φ42×380	m	7.0	
コア収納スペース断面修復工	w130×t25×h1000	箇所	18	
埋設溝切削工	w29×t25	m	133.2	
埋設溝定着工	D19	m	151.2	
フーチング定着工	D19	箇所	18	
コンクリート殻運搬	無筋(切削殻)	m3	0.2	
コンクリート殻処分	無筋(切削殻)	m3	0.2	
(帯鉄筋取付工)				
帯鉄筋取付工	D16	t	457.8	
帯鉄筋固定工	D16	t	457.8	
フレアー溶接工	D16	箇所	58	
(保護被覆工)				
下塗り材塗布工		m2	40.6	
中塗り材塗布工	t=33mm 3回塗り	m2	40.6	
上塗り材塗布工	t=1mm	m2	42.0	
仕上げ材塗布工		m2	42.0	
シーリング工		m	9.3	

名 称	計 算 式	数 量
(作業土工)		
床掘工 土砂(A領域)	全体積 $1/2 \times 5.20 \times 0.50 = 1.30 \text{ m}^3$ $5.20 \times (1.85 + 4.30 + 1.85) = 41.60 \text{ m}^3$ $1/2 \times 5.20 \times 0.50 = 1.30 \text{ m}^3$ 既設構造物控除 柱 $-(1/4 \times \pi \times 1.20^2 + 1.20 \times 3.10) \times 0.62 = -3.01$ 底版 $-1/2 \times (1.40 + 3.00) \times 0.30 \times 5.50 = -3.63$ $\Sigma V = 37.56$	37.6 m3
埋戻工 転圧有	構造物控除 柱 $(1/4 \times \pi \times 1.268^2 + 1.268 \times 3.10) \times 0.62 = 3.22$ 底版 $V = 3.63$ $\Sigma V = 6.85$ 埋戻し土量 = 床掘(全体積) - 構造物控除体積 $= 37.56 - 6.85 = 30.71$	30.7 m3
残土処分工	$37.560 - 30.71 / 0.90 = 3.44$	3.4 m3

名 称	計 算 式	数 量
(表面処理工) 表面処理工	バキュームブラスト	
	上端周長 1.000 × π + 3.100 × 2	9.342 m
	下端周長 1.200 × π + 3.100 × 2	9.970 m
	$\frac{9.342 + 9.970}{2} \times 4.200 = 40.555$ m <sup>2</sup>	
	ΣA	40.6 m <sup>2</sup>
(鉄筋埋設定着工)		
削孔用コア収納 スペース切削工	幅 = 130 mm      深さ = 25 mm 高さ = 1000 mm	
	18 箇所	ΣN
	コンクリート殻 0.130 × 0.025 × 1.000 × 18 箇所 = 0.059 m <sup>3</sup>	
コア削孔工	削孔径 = 42 mm      深さ = 390 mm 0.390 × 18 本 = 7.020 m	
	ΣL	7.0 m
	コンクリート殻 π/4 × 0.042 × 0.042 × 0.390 × 18 本 = 0.010 m <sup>3</sup>	
コア収納スペー ス断面修復工	幅 = 130 mm      深さ = 25 mm 高さ = 1000 mm	
	18 箇所	ΣN
	修復材 0.130 × 0.025 × 1.000 × 18 箇所 = 0.059 m <sup>3</sup>	
	▲ 0.029 × 0.025 × 1.000 × 18 箇所 = -0.013 m <sup>3</sup> 0.046 m <sup>3</sup>	

名 称	計 算 式	数 量
埋設溝切削工 アンカー(定着部)	幅 = 29 mm      深さ = 25 mm 長さ = $\sqrt{4200^2 + 100^2} = 4201 \text{ mm}$ $4.201 \times 18 \text{ 本} - 1.000 \times 18 \text{ 本}$ $- 0.500 \times 00 \text{ 本}$ <small>削孔、圧接スペース控除</small>	57.618 m
	コンクリート殻 $57.618 \times 0.029 \times 0.025 = 0.042 \text{ m}^3$	
アンカー(非定着部)	長さ = $\sqrt{4200^2 + 100^2} = 4201 \text{ mm}$ $4.201 \times 18 \text{ 本} - 0.000 \times 18 \text{ 本}$ $- 0.500 \times 00 \text{ 本}$ <small>削孔、圧接スペース控除</small>	75.618 m
	$57.618 + 75.618 = 133.236 \text{ m}$	
	$\Sigma L$	133.2 m
	コンクリート殻 $75.618 \times 0.029 \times 0.025 = 0.055 \text{ m}^3$	
埋設溝定着工 アンカー(定着部)	軸方向鉄筋 D19 mm $4.201 \times 18 \text{ 本} = 75.618 \text{ m}$ (内訳) 鉄筋(SD345) $4.480 \times 2.250 \times 18 \text{ 本} = 181.4 \text{ Kg}$ パテ用エポキシ樹脂 $4.201 \times 0.029 \times 0.025$ $\times 18 \text{ 本} = 0.055$ $\blacktriangle 4.100 \times 0.00029 \times 18 \text{ 本} = -0.021$ $0.034 \text{ m}^3$ 注入用エポキシ樹脂 $\pi/4 \times 0.042 \times 0.042 \times 0.390$ $\times 18 \text{ 本} = 0.010 \text{ m}^3$ $\blacktriangle 0.390 \times 0.00029 \times 18 \text{ 本} = -0.002$ $0.008 \text{ m}^3$	
アンカー(非定着部)	軸方向鉄筋 D19 mm $4.201 \times 18 \text{ 本} = 75.618 \text{ m}$ (内訳) 鉄筋(SD345) $4.100 \times 2.250 \times 18 \text{ 本} = 166.1 \text{ Kg}$ パテ用エポキシ樹脂 $4.201 \times 0.029 \times 0.025$ $\times 18 \text{ 本} = 0.055$ $\blacktriangle 4.100 \times 0.00029 \times 18 \text{ 本} = -0.021$ $0.034 \text{ m}^3$	
	$75.618 + 75.618$	151.236 m
	$\Sigma L$	151.2 m

名 称	計 算 式	数 量
フーチング定着工		ΣN 18 箇所
コンクリート殻	削孔用コア収納スペース切削工 0.059 コア削孔工 0.010 埋設溝切削工 0.097	ΣV 0.2 m <sup>3</sup>
(帯鉄筋取付工)		
帯鉄筋取付工	帯鉄筋 D 16 mm	ΣW 457.8 kg
	(内訳)	
	鉄筋(SD345) 5.060 × 2本 × 1.560 × 29段 = 457.8 Kg	
	サドルバンド (帯筋1m当たり 1カ所) (5.060 - 0.200) × 2本 ÷ 1m × 29段 = 282本	
	ビス 282 × 2 = 564本	
帯鉄筋固定工	帯鉄筋 D 16 mm	ΣW 457.8 kg
フレアー溶接工	帯鉄筋 D 16 mm 2カ所 × 29段 = 58箇所	ΣN 58 箇所

名 称	計 算 式						数 量			
(保護被覆工)										
下塗り材塗布工	上端周長	1.000	×	$\pi$	+	3.100	×	2	9.342	m
	下端周長	1.200	×	$\pi$	+	3.100	×	2	9.970	m
	$\frac{9.342 + 9.970}{2}$		×	4.200					40.555	
								$\Sigma A$	40.6	m <sup>2</sup>
中塗り材塗布工	塗厚 t= 33 mm	(3 回塗り)								
	上端周長	1.000	×	$\pi$	+	3.100	×	2	9.342	m
	下端周長	1.200	×	$\pi$	+	3.100	×	2	9.970	m
	$\frac{9.342 + 9.970}{2}$		×	4.200				40.555	m <sup>2</sup>	
								$\Sigma A$	40.6	m <sup>2</sup>
						(補強ネット	=	40.6	m <sup>2</sup> )	
上塗り材塗布工	塗厚 t= 1 mm									
	上端周長	1.066	×	$\pi$	+	3.166	×	2	9.681	m
	下端周長	1.266	×	$\pi$	+	3.166	×	2	10.309	m
	$\frac{9.681 + 10.309}{2}$		×	4.200				41.979	m <sup>2</sup>	
								$\Sigma A$	42.0	m <sup>2</sup>
仕上げ材塗布工	上端周長	1.068	×	$\pi$	+	3.168	×	2	9.691	m
	下端周長	1.268	×	$\pi$	+	3.168	×	2	10.320	m
	$\frac{9.691 + 10.320}{2}$		×	4.200				42.023	m <sup>2</sup>	
								$\Sigma A$	42.0	m <sup>2</sup>
シーリング工	上端周長	1.000	×	$\pi$	+	3.100	×	2	9.342	m
	下端周長	0.000	×	$\pi$	+	0.000	×	2	0.000	m
								$\Sigma L$	9.3	m



名 称	計 算 式	数 量
(橋座拡幅工)		
チッピング	$0.600 \times 4.200 \times 2 = 5.040 \text{ m}^2$ $0.600 \times 3.100 \times 2 = 3.720 \text{ m}^2$ $\Sigma A = 8.760 \text{ m}^2$	8.76 m <sup>2</sup>
コンクリート削孔工 D29×300	削孔径 $\phi 29\text{mm}$ 削孔長 300mm 削孔箇所 $34 \times 2 = 68 \text{ 孔}$ $28 \times 2 = 56 \text{ 孔}$ $\Sigma N = 124 \text{ 孔}$	124 孔
アンカー工 D19	(橋台部) SD345 D19 鉄筋表より 63 kg (橋脚部) SD345 D19 鉄筋表より 104 kg $63 \times 2 + 104 = 230.0 \text{ kg}$ 1.85 kg/本 樹脂注入量 $\frac{1}{4} \times \pi \times (0.029)^2 \times 0.300 \times 0.019 \times 68 \times 1200 \text{ kg/m}^3 = 9.460 \text{ kg}$ $\frac{1}{4} \times \pi \times (0.029)^2 \times 0.300 \times 0.019 \times 56 \times 1200 \text{ kg/m}^3 = 7.791 \text{ kg}$ $\Sigma W = 17.251 \text{ kg}$ 0.153 kg/本	124 本
鉄筋工 D16	(橋台部) SD345 D16 鉄筋表より 38 kg (橋脚部) SD345 D16 鉄筋表より 62 kg $38 \times 2 + 62 = 138.0 \text{ kg}$	138.0 kg

名 称	計 算 式	数 量
D13	(橋台部) SD345      D13      鉄筋表より      23      kg (橋脚部) SD345      D13      鉄筋表より      35      kg $23 \times 2 + 35 = 81.0 \text{ kg}$	81.0 kg
コンクリート 24-8-25BB	(橋台部) $0.300 \times 0.600 \times 4.200 \times 2 = 1.512 \text{ m}^3$ (橋脚部) $0.300 \times 0.600 \times 3.100 \times 2 = 1.116 \text{ m}^3$ $\Sigma V = 2.628 \text{ m}^3$	2.6 m3
型枠	(橋台部) $\{ (0.600 + 0.300) \times 4.200 + 0.300 \times 0.600 \times 2 \} \times 2 = 8.280 \text{ m}^2$ (橋脚部) $\{ (0.600 + 0.300) \times 3.100 + 0.300 \times 0.600 \times 2 \} \times 2 = 6.300 \text{ m}^2$ $\Sigma V = 14.580 \text{ m}^2$	14.6 m2

名 称	計 算 式	数 量
(落橋防止装置工)		
連結ケーブル F30TDU同等品	(橋台部) 2 × 2 = 4 組	4 組
F30TD同等品	(橋脚部) = 2 組	2 組
落橋防止装置取付工 連結ケーブル	(橋台部) (橋脚部) 4 + 2 = 6 組	6 組
鋼製ブラケット 橋台上部工 (桁補強含む)	2 × 2 = 4 組	4 組
橋台下部工	2 × 2 = 4 組	4 組
橋脚上部工 (桁裏補強含む)	2 × 2 = 4 組	4 組
コンクリート削孔工 D32×340	削孔径 φ32mm 削孔長 340mm 削孔箇所 8 × 2 = 16 孔	16 孔
アンカー工 D22		16 本
	樹脂注入量 $\frac{1}{4} \times \pi \times (0.032^2 \times 0.340 - 0.022^2 \times 0.330) \times 16 \times 1200 \text{ kg/m}^3 = 2.842 \text{ kg}$	
ボルト取付工 穴明・打込・本締	橋台上部工 橋台桁補強 橋脚上部工 橋脚桁裏補強 ( 10 + 8 + 12 + 12 ) × 4 = 168 本	168 本

【鋼製ブラケット：橋台部】

鋼材表（橋台上部工 1基当たり）

全4組

種別	断面	長さ	数量	単位重量	kg/one	重量	材質	摘要
PL	78 x 22	453	2	172.7	5.7	11.4	SM400A	NET93%
PL	260 x 22	453	2	172.7	20.3	40.6	SM400A	
PL	133 x 22	268	2	172.7	6.2	12.4	SM400A	
PL	150 x 22	250	1	172.7	6.5	6.5	SM400A	
PL	100 x 22	150	1	172.7	2.6	2.6	SM400A	
PL	463 x 22	460	1	172.7	35.0	35.0	SM400A	NET95%
PL	410 x 32	490	1	251.2	50.5	50.5	SM400A	
				小計		159.0	kg	
				合計		636.0	kg	4組当り
高力ボルト	M22	110	6	0.695	0.695	4.2	S10T	ナット・2ワッシャー含む
高力ボルト	M22	105	4	0.628	0.628	2.5	S10T	ナット・ワッシャー含む
				小計		6.7	kg	
				合計		26.8	kg	4組当り

鋼材表（橋台主桁補強 1箇所当たり）

全4組

種別	断面	長さ	数量	単位重量	kg/one	重量	材質	摘要
PL	205 x 22	410	2	172.7	14.5	29.0	SM400A	
PL	200 x 22	190	4	172.7	5.8	23.2	SM400A	NET88%
PL	190 x 22	155	4	172.7	5.1	20.4	SM400A	
Fill PL	90 x 12	410	2	94.2	3.5	7.0	SS400	
				小計		79.6	kg	
				合計		318.4	kg	4組当り
高力ボルト	M22	90	8	0.583	0.583	4.7	S10T	ナット・ワッシャー含む
				小計		4.7	kg	
				合計		18.8	kg	4組当り

鋼材表（橋台下部工 1基当たり）

全4組

種別	断面	長さ	数量	単位重量	kg/one	重量	材質	摘要
PL	164 x 25	340	2	196.3	7.9	15.8	SM400A	NET72%
PL	85 x 22	97	4	172.7	1.3	5.2	SM400A	NET90%
PL	85 x 22	126	2	172.7	1.8	3.6	SM400A	
PL	370 x 22	400	1	172.7	25.6	25.6	SM400A	
				小計		50.2	kg	
				合計		200.8	kg	4組当り
アンカーボルト	D22	710	4	3.04	2.158	8.6	SD345	ねじ切り 80mm
1種ナット	M22		4		0.079	0.3		
3種ナット	M22		4		0.057	0.2		
ワッシャー	M22		4		0.019	0.1		
				小計		9.2	kg	
				合計		36.8	kg	4組当り
溶融亜鉛めっき								
HDZ55						50.2	kg	
HDZ35						1.6		
				小計		51.8	kg	
				合計		207.2	kg	4組当り

【鋼製ブラケット：橋脚部】

鋼材表（橋脚上部工 1基当たり）

全4組

種別	断面	長さ	数量	単位重量	kg/one	重量	材質	摘要
PL	260 x 22	319	2	172.7	14.3	28.6	SM400A	
PL	73 x 22	134	2	172.7	1.7	3.4	SM400A	
PL	50 x 22	200	0	172.7	1.7	0.0	SM400A	
PL	150 x 22	250	1	172.7	6.5	6.5	SM400A	
PL	100 x 22	150	1	172.7	2.6	2.6	SM400A	
PL	340 x 22	329	1	172.7	17.5	17.5	SM400A	NET91%
PL	410 x 32	370	1	251.2	38.1	38.1	SM400A	
PL	630 x 9	370	1	70.7	16.5	16.5	SM400A	
				小計		113.2	kg	
				合計		452.8	kg	4組当り
高力ボルト	M22	100	4	0.665	0.665	2.7	S10T	ナット・2ワッシャー含む
高力ボルト	M22	95	4	0.650	0.650	2.6	S10T	ナット・2ワッシャー含む
高力ボルト	M22	65	4	0.508	0.508	2.0	S10T	ナット・ワッシャー含む
				小計		7.3	kg	
				合計		29.2	kg	4組当り

鋼材表（橋脚桁裏補強 1箇所当たり）

全4組

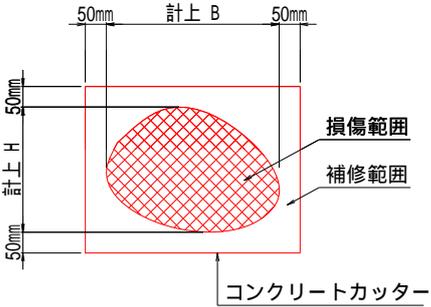
種別	断面	長さ	数量	単位重量	kg/one	重量	材質	摘要
PL	110 x 22	600	2	172.7	11.4	22.8	SM400A	
PL	105 x 22	600	2	172.7	10.9	21.8	SM400A	
PL	105 x 22	640	2	172.7	11.6	23.2	SM400A	
PL	90 x 22	73	4	172.7	1.1	4.4	SM400A	
PL	90 x 22	150	2	172.7	2.3	4.6	SM400A	
PL	630 x 9	370	1	70.7	16.5	16.5	SM400A	
				小計		93.3	kg	
				合計		373.2	kg	4組当り
高力ボルト	M22	70	12	0.523	0.523	6.3	S10T	ナット・ワッシャー含む
				小計		6.3	kg	
				合計		25.2	kg	4組当り



名 称	計 算 式	数 量
(橋脚補強工)		
足場工	$\{ ( \quad + \quad ) \times \quad + \quad \}$ $\times \quad =$	掛m <sup>2</sup>
支保工	はり拡幅部 H= $\times \quad \times \quad \times \quad =$	空m <sup>2</sup>
(仮締切工)		
大型土のう工(1) 製作・設置・撤去	仮設工(2)より 設置高 H= 1.10 m (1段) 延長 L= 13.10 + 7.10 + 11.20 $+ 35.80 = 67.20 \text{ m}$ 個数 N= 67.20 / 1.10 = 62 袋	62 袋
	中詰土 $1.1 \times 1.1 \times \pi / 4 \times 1.08 = 1.03 \text{ m}^3/\text{袋}$ $1.03 \times 62 = 63.63 \text{ m}^3$	
大型土のう工(2) 設置	仮設工(1)より 延長 L= 18.90 + 10.40 + 13.30 = 42.60 m 個数 N= 42.60 / 1.10 = 39 袋	39 袋
廃プラスチック運搬・処分	土のう袋/個 $2.0 \times 62 + 27.5 \times 7.000 = 317 \text{ kg}$	1 式
工事用道路工	$0.5 \times ( 10.0 + 11.5 ) = 10.75$ $1/2 \times ( 0.5 + 15.8 ) \times 9.30 = 75.80$ $1/2 \times ( 15.8 + 17.6 ) \times 6.40 = 106.88$ $17.6 \times 8.00 = 140.80$ $1/2 \times 17.6 \times 7.40 = 65.12$ $= 399.35 \text{ m}^3$	399.3 m <sup>3</sup>
敷砂利工 RC-40, t=10cm	$( 10.000 + 11.500 + 9.300 + 6.400 + 8.000 + 7.400 ) \times 3.000 = 157.80 \text{ m}^2$	157.8 m <sup>2</sup>

名 称	計 算 式	数 量
仮排水管設置撤去工 φ 800, 高密度ポリエチレン管		7.0 m
工事用道路撤去工	$399.35 + 157.80 \times 0.100 = 415.13 \text{ m}^3$	415.1 m <sup>3</sup>
流用土積込・運搬	<p>工事用道路 土のう</p> $399.35 \times 1.33 + 63.63 = 594.76 \text{ m}^3$	594.8 m <sup>3</sup>
残土処分工	$415.13 + 63.63 = 478.76 \text{ m}^3$	478.8 m <sup>3</sup>
締切排水工 作業時排水		1 式



名称	計 算 式	数 量																																																	
(橋梁補修工)  断面修復工 軽量ポリマーセメントモルタル	<table border="1" data-bbox="459 430 1295 864"> <thead> <tr> <th>径間</th> <th>番号</th> <th>下部工番号</th> <th>箇所位置</th> <th>面積(m<sup>2</sup>)</th> <th>体積(m<sup>3</sup>)</th> </tr> </thead> <tbody> <tr> <td rowspan="4">A1~P1</td> <td>7</td> <td>A1橋台</td> <td>たて壁</td> <td>0.420</td> <td>0.0084</td> </tr> <tr> <td>8</td> <td>A1橋台</td> <td>たて壁</td> <td>0.070</td> <td>0.0007</td> </tr> <tr> <td>9</td> <td>A1橋台</td> <td>たて壁</td> <td>0.160</td> <td>0.0016</td> </tr> <tr> <td>10</td> <td>A1橋台</td> <td>たて壁</td> <td>0.125</td> <td>0.0013</td> </tr> <tr> <td rowspan="3">P1~A2</td> <td>10</td> <td>A2橋台</td> <td>たて壁</td> <td>0.060</td> <td>0.0006</td> </tr> <tr> <td>11</td> <td>A2橋台</td> <td>たて壁</td> <td>0.203</td> <td>0.0041</td> </tr> <tr> <td>12</td> <td>A2橋台</td> <td>たて壁</td> <td>0.080</td> <td>0.0008</td> </tr> <tr> <td colspan="4" style="text-align: center;">計</td> <td>1.118</td> <td>0.0175</td> </tr> </tbody> </table> <p data-bbox="863 871 1273 904" style="text-align: right;">修復断面平均厚さ:t 0.016 m</p> <p data-bbox="491 965 1209 999">※断面補修面積は、下図参照から(b+0.1)*(l+0.1)断面加算する。</p> <p data-bbox="751 1021 963 1055" style="text-align: center;"><b>断面修復範囲図</b></p>  <p data-bbox="459 1496 616 1529">素地調整工</p> <p data-bbox="576 1547 1289 1581" style="text-align: right;">上記表より = 1.118 m<sup>2</sup></p> <p data-bbox="459 1641 576 1675">下塗り工</p> <p data-bbox="576 1693 1289 1727" style="text-align: right;">素地調整工面積より = 1.118 m<sup>2</sup></p> <p data-bbox="459 1787 616 1821">断面修復工</p> <p data-bbox="576 1839 1289 1872" style="text-align: right;">素地調整工面積より = 1.118 m<sup>2</sup></p> <p data-bbox="576 1890 1289 1924" style="text-align: right;">施工数量(上記表より) = 0.018 m<sup>3</sup></p> <p data-bbox="576 1942 1289 1975" style="text-align: right;">材料数量(ロス率+0.18) = 0.021 m<sup>3</sup></p>	径間	番号	下部工番号	箇所位置	面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )	A1~P1	7	A1橋台	たて壁	0.420	0.0084	8	A1橋台	たて壁	0.070	0.0007	9	A1橋台	たて壁	0.160	0.0016	10	A1橋台	たて壁	0.125	0.0013	P1~A2	10	A2橋台	たて壁	0.060	0.0006	11	A2橋台	たて壁	0.203	0.0041	12	A2橋台	たて壁	0.080	0.0008	計				1.118	0.0175	1 橋
径間	番号	下部工番号	箇所位置	面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )																																														
A1~P1	7	A1橋台	たて壁	0.420	0.0084																																														
	8	A1橋台	たて壁	0.070	0.0007																																														
	9	A1橋台	たて壁	0.160	0.0016																																														
	10	A1橋台	たて壁	0.125	0.0013																																														
P1~A2	10	A2橋台	たて壁	0.060	0.0006																																														
	11	A2橋台	たて壁	0.203	0.0041																																														
	12	A2橋台	たて壁	0.080	0.0008																																														
計				1.118	0.0175																																														

名 称	計 算 式	数 量																		
(表面被覆工) 表面処理工 ケレン工	$0.250 \times 3.100 + 0.250 \times 3.100 = 1.550 \text{ m}^2$	1 橋																		
下塗り工 マグネラインスーパー同等品	表面処理工面積より $1.550 \times 0.900 \times 1.18 = 1.646 \text{ kg}$	1 橋																		
上塗り工 マグネラインスーパー同等品	表面処理工面積より $1.550 \times 0.900 \times 1.18 = 1.646 \text{ kg}$	1 橋																		
仕上げ塗り工	表面処理工面積より $1.550 \times 0.13 \times 1.18$ エポキシ樹脂溶剤系シーラー $1.550 \times 0.15 \times 1.18 \times 2$ ポリウレタン樹脂塗料 $= 0.238 \text{ kg}$ $= 0.549 \text{ kg}$	1 橋																		
(支承防錆工) 支承防錆工 エポガードシステム同等品	<table border="1"> <tr> <td>A1 可動</td> <td>2 基</td> <td><math>\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2</math></td> </tr> <tr> <td>P1 固定</td> <td>2 基</td> <td><math>\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2</math></td> </tr> <tr> <td>P1 可動</td> <td>2 基</td> <td><math>\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2</math></td> </tr> <tr> <td>A2 固定</td> <td>2 基</td> <td><math>\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2</math></td> </tr> <tr> <td>A2 桁部</td> <td>3 基</td> <td><math>\times 0.04 \text{ m}^2 = 0.12 \text{ m}^2</math></td> </tr> <tr> <td>計</td> <td>11 基</td> <td>1.16 m<sup>2</sup></td> </tr> </table>	A1 可動	2 基	$\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2$	P1 固定	2 基	$\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2$	P1 可動	2 基	$\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2$	A2 固定	2 基	$\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2$	A2 桁部	3 基	$\times 0.04 \text{ m}^2 = 0.12 \text{ m}^2$	計	11 基	1.16 m <sup>2</sup>	11 基
A1 可動	2 基	$\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2$																		
P1 固定	2 基	$\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2$																		
P1 可動	2 基	$\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2$																		
A2 固定	2 基	$\times 0.13 \text{ m}^2 = 0.26 \text{ m}^2$																		
A2 桁部	3 基	$\times 0.04 \text{ m}^2 = 0.12 \text{ m}^2$																		
計	11 基	1.16 m <sup>2</sup>																		
(支承部材取替工) ピンチプレート ナット含む		4 組																		
部材取付工		4 箇所																		



名 称	計 算 式	数 量
護床ブロック 2.0t型	割付図より  <small>連結金具(シャックルφ16)</small> 割付図より = 136 個	114 個
護床ブロック据付工 2.5t以下		114 個
吸出防止材設置工 t=10mm	$16.400 \times 16.400 - 5.19 = 263.770 \text{ m}^2$	263.8 m <sup>2</sup>
間詰工 2t用	$10.860 + 12.800 + 5.99 = 29.650 \text{ m}^2$ $29.650 / (\pi/4 \times 1.9 \times 1.9) = 10.457 \text{ 袋}$	11 袋
	<small>割栗石(50~200mm)</small> $29.650 \times 0.580 = 17.197 \text{ m}^3$	