

寄国橋

補修数量総括表

工種	種別	細別	規格・寸法	単位	数量			合計	備考
					上部工	下部工	路上		
橋梁工	断面修復工 (左官工法)	上部工・橋面 d=50mm	ポ リマーセメントモルタル	m2	0.39	-	-	0.39	
				m3	0.02	-	-	0.02	ロス率含まない
		コンクリート殻	体積	m3	0.02	-	-	0.02	
			重量 $\gamma=2.35\text{t/m}^3$	t	0.05	-	-	0.05	
	目地止水工	目地止水設置工		m	-	-	12.2	12.2	
		シール材	変性シリコン 20x50	ℓ	-	-	12.2	12.2	
		バックアップ材	20x50	ℓ	-	-	12.2	12.2	
	支承防錆工	高機能超耐久性 防食防水テープ設置	t=2mm	m2	-	2.618	-	2.618	
	仮設工	吊足場	TYPE A1	m2	66.3	-	-	66.3	
		床面シート張防護設置	TYPE A1～3	m2	66.3	-	-	66.3	
		朝顔(両側)	TYPE B	m2	66.3	-	-	66.3	
		防護工 シート張+板張防護(両側)	TYPE B	m2	66.3	-	-	66.3	
		交通誘導員B		人日	18	-	-	18	

上部工 断面修復工面積集計表

1式当り

名 称	算 式	数 量
断面修復工面積		
1. 断面修復工 (左官工法)	・断面修復 はつり深さ 50 mm 第1径間 桁下面 (その1)床版 D-1 A = 0.10 × 0.15 = 0.015 鉄筋露出 D-2 A = 0.05 × 0.40 = 0.020 うき D-3 A = 0.15 × 0.15 = 0.023 うき 小計 = 0.058 ・断面修復 はつり深さ 50 mm 第1径間 桁下面 (その1)主構 D-4 A = 0.15 × 0.45 = 0.068 うき D-5 A = 0.10 × 0.30 = 0.030 うき D-6 A = 0.05 × 0.05 = 0.003 その他 小計 = 0.101 ・断面修復 はつり深さ 50 mm 第1径間 桁下面 (その1)地覆 D-7 A = 0.05 × 0.05 = 0.003 鉄筋露出 小計 = 0.003	

上部工 断面修復工面積集計表

1式当り

名 称	算 式							数 量
	第1径間	橋面	(その2)高欄、地覆					
	D-1	A	=	0.05	×	0.15	=	0.008 鉄筋露出
	D-2	A	=	0.05	×	0.05	=	0.003 鉄筋露出
	D-3	A	=	0.05	×	0.15	=	0.008 鉄筋露出
	D-4	A	=	0.05	×	0.10	=	0.005 鉄筋露出
	D-5	A	=	0.05	×	0.15	=	0.008 鉄筋露出
	D-6	A	=	0.05	×	0.15	=	0.008 鉄筋露出
	D-7	A	=	0.05	×	0.05	=	0.003 鉄筋露出
	D-8	A	=	0.05	×	0.05	=	0.003 鉄筋露出
	D-9	A	=	0.05	×	0.15	=	0.008 鉄筋露出
	D-10	A	=	0.05	×	0.05	=	0.003 鉄筋露出
	D-11	A	=	0.05	×	0.10	=	0.005 鉄筋露出
	D-12	A	=	0.10	×	0.15	=	0.015 鉄筋露出
	D-13	A	=	0.05	×	0.10	=	0.005 剥離
	D-14	A	=	0.05	×	0.05	=	0.003 剥離
	D-15	A	=	0.05	×	0.05	=	0.003 剥離
	D-16	A	=	0.05	×	0.10	=	0.005 うき
	D-17	A	=	0.05	×	0.05	=	0.003 うき
	D-18	A	=	0.05	×	0.10	=	0.005 うき
	D-19	A	=	0.05	×	0.10	=	0.005 うき
	D-20	A	=	0.10	×	0.10	=	0.010 うき
	D-21	A	=	0.10	×	0.10	=	0.010 うき
	D-22	A	=	0.10	×	0.10	=	0.010 うき
	D-23	A	=	0.10	×	0.10	=	0.010 欠損
	D-24	A	=	0.05	×	0.20	=	0.010 欠損
	D-25	A	=	0.05	×	0.80	=	0.040 欠損
	D-26	A	=	0.10	×	0.10	=	0.010 欠損
	D-27	A	=	0.10	×	0.10	=	0.010 欠損
	D-28	A	=	0.10	×	0.10	=	0.010 欠損
				小計	=	0.226		

上部工 断面修復工面積集計表

1式当り

名 称	算 式	数 量
	はつり深さ 50 mm 第1径間 桁下面 (その1)床版 $A = 0.058$ 第1径間 桁下面 (その1)主構 $A = 0.101$ 第1径間 桁下面 (その1)地覆 $A = 0.003$ 第1径間 橋面 (その2)高欄、地覆 $A = 0.226$ 合 計 $A = 0.388 \text{ m}^2$ 断面修復材 (ポリマーセメントモルタル) 施工面積 = 0.388 m² はつり深さ = 50 mm 断面修復材数量 $V = 0.388 \times 0.05 = 0.02$ 合 計 = 0.02	0.39 m² 0.02 m³
2. コンクリート 殻運搬	撤去殻数量 = 0.02	0.02 m³
3. コンクリート 殻処理	撤去重量 撤去体積 = 0.02 m³ コンクリートの単位体積重量 = 2.35 t/m³ $W = 0.02 \times 2.35 = 0.05$	0.05 t

寄国橋

目地止水工

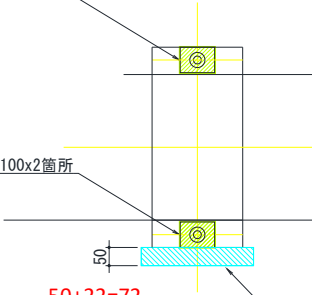
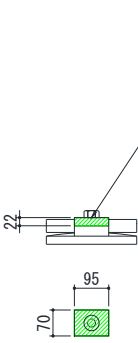
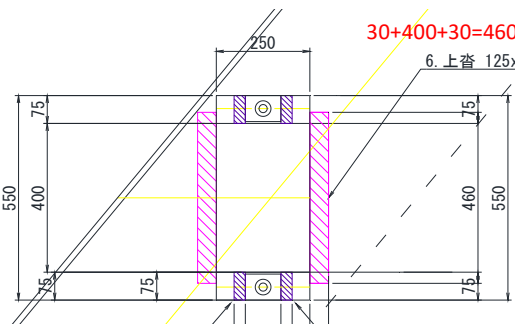
1式当り

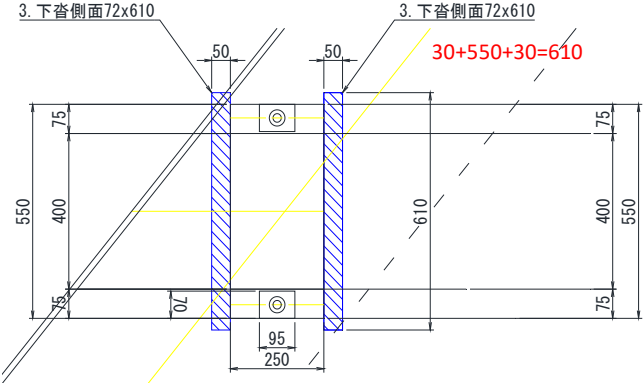
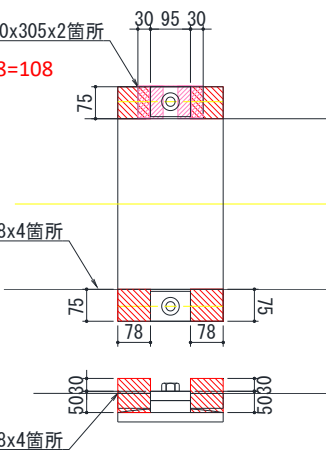
名 称	算 式	数 量
シーラ材 (変性シリコン)	起点側目地部	
	L = 6.10 m	
	V = 0.020 × 0.050 × 6.100 × 1000 = 6.1	6.1 ℓ
	終点側目地部	
	L = 6.05 m	
	V = 0.020 × 0.050 × 6.050 × 1000 = 6.05	6.05 ℓ
	合計	
	L = 6.10 + 6.05 = 12.15	12.2 m
	V = 6.10 + 6.05 = 12.15	12.2 ℓ
バックアップ材	上流側目地部	
	L = 6.10 m	
	下流側目地部	
	L = 6.05 m	
	合計	
	L = 6.10 + 6.05 = 12.15	12.2 m
	V = 0.020 × 0.050 × 12.150 × 1000 = 12.15	12.2 ℓ

寄国橋

支承防錆工

1式当り

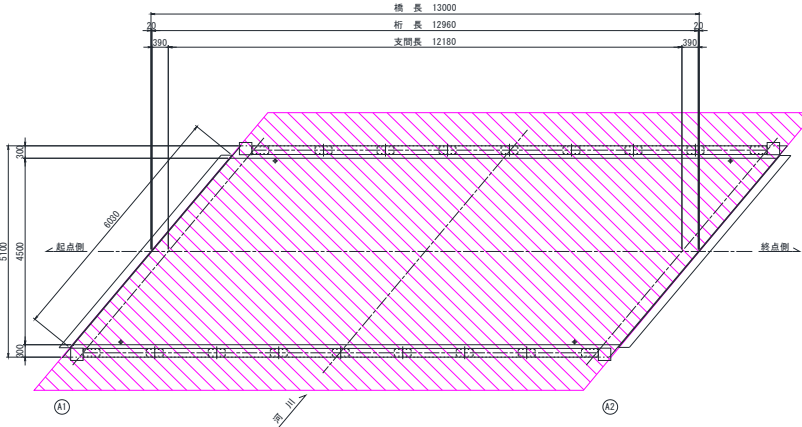
名 称	算 式	数 量																																													
支承防錆工	高機能超耐久性防食防水テープ設置 高機能超耐久性防食防水テープ設置数量: <table><tr><th>部位名</th><th>サイズ</th><th>面積</th><th>枚数</th><th>小計</th></tr><tr><td>1 下沓正面①</td><td>72 × 310</td><td>0.022</td><td>12</td><td>0.268</td></tr><tr><td>2 下沓正面②</td><td>183 × 108</td><td>0.020</td><td>24</td><td>0.474</td></tr><tr><td>3 下沓側面</td><td>72 × 610</td><td>0.044</td><td>12</td><td>0.527</td></tr><tr><td>4 下沓凸部(側面)</td><td>110 × 305</td><td>0.034</td><td>12</td><td>0.403</td></tr><tr><td>5 下沓凸部(上面)</td><td>97 × 117</td><td>0.011</td><td>12</td><td>0.136</td></tr><tr><td>6 上沓</td><td>125 × 460</td><td>0.058</td><td>12</td><td>0.690</td></tr><tr><td>7 ボルト</td><td>100 × 100</td><td>0.010</td><td>12</td><td>0.120</td></tr><tr><td colspan="4">合 計 面 積</td><td>2.618</td></tr></table> ※施工に際しては、現場測定を行い、既設の形状を確認の上実施すること。	部位名	サイズ	面積	枚数	小計	1 下沓正面①	72 × 310	0.022	12	0.268	2 下沓正面②	183 × 108	0.020	24	0.474	3 下沓側面	72 × 610	0.044	12	0.527	4 下沓凸部(側面)	110 × 305	0.034	12	0.403	5 下沓凸部(上面)	97 × 117	0.011	12	0.136	6 上沓	125 × 460	0.058	12	0.690	7 ボルト	100 × 100	0.010	12	0.120	合 計 面 積				2.618	2.618 m2
部位名	サイズ	面積	枚数	小計																																											
1 下沓正面①	72 × 310	0.022	12	0.268																																											
2 下沓正面②	183 × 108	0.020	24	0.474																																											
3 下沓側面	72 × 610	0.044	12	0.527																																											
4 下沓凸部(側面)	110 × 305	0.034	12	0.403																																											
5 下沓凸部(上面)	97 × 117	0.011	12	0.136																																											
6 上沓	125 × 460	0.058	12	0.690																																											
7 ボルト	100 × 100	0.010	12	0.120																																											
合 計 面 積				2.618																																											
2. 数量根拠	7. ボルト部 100x100x2箇所  7. ボルト部 100x100x2箇所 50 50+22=72 1. 下沓正面 1 72x310x2箇所 30+250+30=310 1. 下沓正面 1 72x310x2箇所 22 310 5. 下沓凸部(上面) 97x117x2箇所  22+95=117 95 70 6. 上沓 125x460x2箇所  30+400+30=460 250 75 400 550 75 460 550 75 30 30 50 30+75+28+50=183 30+78=108 2. 下沓正面 183x108x4箇所 2. 下沓正面 183x108x4箇所																																														

名 称	算 式	数 量
2. 数量根拠	6. 上沓 125x460 3. 下沓側面 72x610 30+45+50=125 22+50=72 3. 下沓側面72x610 3. 下沓側面72x610 30+550+30=610  4. 下沓凸部側面 110x305x2箇所 30+75+28+50=183 30+78=108 2. 下沓正面 ② 183x108x4箇所 2. 下沓正面 2 183x108x4箇所 	

寄国橋

仮設工

1式当り

名 称	算 式	数 量
仮設工		
1. 足場工	(1) 吊足場 (TYPE A1) 桁高 $h < 1.5$ $A = 13.0 \times 5.10 = 66.3$	66.3 m2
	(2) 床面シート張防護設置 (TYPE A1~3) $A = \text{足場面積と同数} = 66.3$	66.3 m2
	(3) 朝顔 (TYPE B : 両側) $A = \text{足場面積と同数} = 66.3$	66.3 m2
	(4) 防護工 (TYPE B : シート+板張り防護) $A = \text{足場面積と同数} = 66.3$	66.3 m2
2. 数量根拠	平面図 	
3. 交通管理工	交通誘導員B $2 \text{ 人} \times 9 \text{ 日} = 18$	18 人日