

数量総括表（その１）

1式当り

工種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
RC沓座拡幅工			箇所	4	
	コンクリート	24-12-25BB	m ³	3.2	
	型枠	一般型枠	m ²	18.6	
	鉄筋	D29	t	0.26	
		D16	t	0.42	
	アンカー筋挿入	SD345 D29	本	48	0.26t
		SD345 D16	本	52	0.06t
	現場削孔工	φ39*475	孔	48	コンクリート削孔(横向き)
		φ26*270	孔	52	コンクリート削孔(横向き)
	エポキシ樹脂注入材	γ=1.2	kg	28	手間はアンカー挿入に含む
	下地処理	チッピング	m ²	10	RC沓座拡幅工用
	下地処理	清掃・サンダーケレン	m ²	14	表面保護工用
	表面含浸材塗布	シリシロキサン系	m ²	39	ニュースパウングートⅡ相当品以上
鋼材補修工			式	1	
	紫外線硬化型FRPシート	t=1.5mm	m ²	3.0	ウルトラパッチ相当品 B0.3 C2.7
	FRPシート用接着剤		L	6.1	コスト情報単価に含む
	ポリエステル樹脂パテ材		kg	2.3	コスト情報単価に含む
塗装塗替工			式	1	
	現場塗装工	Rc系	m ²	158	
	素地調整 循環式ブラスト工法	1種ケレン	m ²	159	研削材等含む・循環式ブラスト同等
		設備・装備等	式	1	
橋面工・すりつけ[背面]舗装工			式	1	
	橋面防水	塗膜系防水	m ²	92	マルチフレッシュ工法同等品(プライマー含む)
	橋面舗装	薄層舗装・t=25mm	m ²	92	薄層エスマック同等品
	すりつけ舗装	t=40mm	m ²	32	再生密粒度アスコン(13F)
	成形目地材	t=5mm, b=30mm	m	62	セロシールSSテープ同等品
	端部目地材		m	62	シルバーメッシュテープ同等品
	導水材	t=3mm, W=30mm	m	74	タフシャット導水テープ同等品
	舗装版切断	As・t=30mm	m	7	
	床版水抜きパイプ		組	2	スラブドレーン既設橋用(標-2) 同等品
	削孔工	φ50*175	孔	2	電動式コアボーリングマシン
	削孔工	φ100*50	孔	2	〃

数量総括表（その２）

1式当り

工種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
橋面工・すりつけ〔背面〕舗装工					
	樹脂注入材	エポキシ樹脂系	kg	0.4	比重1.2
	フレキシブルチューブ	φ20	m	2.8	
	固定金具	フレキシブル固定用	個	2	パイラッククリップ S-PH2W・S-19C同等品
	ゴムシート	t=3, W=70, L=150	m ²	0.1	絶縁物
防護柵補修工			式	1	
	芯出素地調整工	2種ケレン	m ²	0.02	清掃・水洗い含む
	下地処理		m ²	0.02	ポリライトプライマー同等品塗布
	紫外線硬化型FRPシート	t=1.5mm	m ²	0.02	ウルトラパッチ同等品
	FRPシート用接着剤		L	0.05	ウルトラシール同等品
	ポリエステル樹脂パテ材		kg	0.02	MGパテ#7GA同等品
	支柱補修材	φ114.3用	組	1	UG-ード 同等品・モルタル等含む
	樹脂製支柱蓋	φ114.3用	枚	1	ポリプロピレン
	現場塗装		m ²	0.02	ガードレール補修用スプレー同等品塗布
排水管補修工			式	1	
	排水管取付	TS-PL_PIPE同等品	箇所	8	取付金具取付含む
	取付金具	TS-T1同等品	組	8	BN, EPDM含む
	排水管	高気密ステンレス管	m	9.4	シール材, アンカー含む
	既設排水管撤去	SGP100A	箇所	8	L=2.9m
	現場発生品運搬		回	1	
地覆補修工			式	1	
	断面補修材	ポリマーセメント系モルタル	m ³	1.2	断面補修工に計上
	プライマー	防錆処理含む	m ²	18	断面補修工に含む
	コンクリート切断	t=30	m	123	
	コンクリート研り	t=50, 有筋	m ²	18	断面補修工に含む
	下地処理		m ²	89	清掃・サンダーケレン
	表面含浸材塗布	シリシ・シキサン系	m ²	89	ニュースパンガードⅡ相当品以上
水切り設置工			式	1	
	鋼材	L40*40*3	kg	114	SUS304
	コンクリートアンカー	M6*45 SUS	本	126	NW(SUS) 含む
	パテ材	エポキシ樹脂系	kg	4.2	γ=1.7
	シール材	シリコン樹脂系	kg	1	γ=1.3
	下地処理	清掃	m ²	2	

数量総括表（その3）

1式当り

工種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
伸縮装置取替工			式	1	
	止水材		m ³	0.003	ユニコールド同等品
	バックアップ材	t=10mm	m ²	2.3	スタイロフォーム同等品
	鋼材	SUS304 t=3mm	kg	1.7	脱落防止ストッパー
	コンクリートアンカー	M8 SUS	本	24	
断面修復工・ひび割れ補修工			式	1	
	断面補修工	ポリマーセメント系モルタル	m ³	1.434	左官工法
	ひび割れ注入A	浸透型	m	9	
	注入材A	エポキシ樹脂系	kg	2	CAP工法相当品以上
	ひび割れ注入B	低圧注入型	m	12	
	注入材B	エポキシ樹脂系1種	kg	0.2	ビックス工法相当品以上
	シール材	50×3	kg	3	
	低圧注入器具	間隔25cm程度	個	51	
	ひび割れ充填A	Uカット充填型	m	5	Uカット含む
	Uカット充填材A	可とう性エポキシ樹脂系	kg	2	E600相当品以上
	プライマーA	充填用	kg	0.2	ユニエポ相当品以上
	ひび割れ充填B	Uカット充填型	m	5	Uカット含む
	Uカット充填材B	可とう性エポキシ樹脂系	kg	29	E600相当品以上
	プライマーB	充填用	kg	0.2	ユニエポ相当品以上
支承補修工			式	1	
	溶接延長	レ型開先, 実長	m	0.11	グラインダー仕上含む
	現場溶接切り加工		箇所	1	現場加工
	アンカーナット取付	M25	箇所	1	ピンチプレート含む
	アンカー切断	ガス切断, M25	箇所	1	
	アンカーナット増し締め	M25	箇所	5	

数量総括表（その４）

1式当り

工種	名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
沓座モルタル補修工			式	1	
	コンクリート切断	t=30	m	6	
	コンクリート研り	ave. t=60, 無筋	m ³	0.01	断面補修工に含む
	ポリマーセメントモルタル		m ³	0.02	断面補修工に含む
	型枠		m ²	0.3	
	プライマー		m ²	0.4	AGプライマー相当品
	仮受材		t	0.1	撤去含む
胸壁研り工			式	1	
	コンクリート切断	t=20	m	6	
	コンクリート研り	t=20, 無筋	m ²	0.2	殻運搬処分含む(W=0.01t)
	下地処理		m ²	1	清掃・サンダーケレン
	表面含浸材塗布	シリシキ系	m ²	1	ニュースパウダーⅡ相当品以上
仮設工			式	1	
	吊足場	TYPE-A2	m ²	153	供用日数:N=5ヶ月間
	朝顔	TYPE-B	m ²	125	供用日数:N=5ヶ月間
	防護	シート+板張	m ²	278	TYPE-A2・B用・N=5ヶ月間
	交通誘導員B	昼間・交代要員有	人・日	20	足場等の資材搬入出時
撤去処分工			式	1	
	アスファルト殻	TYPE-A2	m ²	124	3.6m ³ 8.4t
	コンクリート殻	TYPE-B	m ³	2	3.8t

RC沓座拡幅工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
コンクリート	24-12-25BB	m ³	3.2	
型枠	一般型枠	m ²	18.6	
鉄筋	D29	t	0.26	
	D16	t	0.42	
	SD345 合計	kg	0.69	
アンカー筋挿入	SD345 D29	本	48	
	SD345 D16	本	52	
現場削孔工	φ 39*475	m	22.8	コンクリート削孔(横向き) 48孔
	φ 26*270	m	14.0	コンクリート削孔(横向き) 52孔
エポキシ樹脂注入材	γ=1.2	kg	28	
下地処理	チッペンガ	m ²	10	RC沓座拡幅工用
鉄筋探査	横向き	m ²	10	電磁波レーダー
下地処理	清掃・サンダーケレン	m ²	14	表面保護工用
表面含浸材塗布	シリコン・シリケート系	m ²	39	マジカリペラー相当品以上

種 別	算 式	数 量
RC脊座拡張工		
コンクリート	24-12-25BB m ³ A1 v1 = 0.18 * 3.600 = 0.65 P1 (A1側) v2 = 0.20 * 4.400 = 0.88 P1 (A2側) v3 = 0.18 * 4.420 = 0.80 A2 v4 = 0.18 * 4.800 = 0.86 合計 = 3.19 V = 3.2 = 3.200	m ³
型枠	一般型枠 A1 a1 = (0.300 + 0.600) * 3.600 m² + 0.18 * 2 = 3.6 P1 (A1側) a2 = (0.387 + 0.600) * (0.474 + 0.602 + 2.748 + 0.602 + 0.474) + 0.20 * 2 = 5.2 P1 (A2側) a3 = (0.300 + 0.600) * (0.484 + 0.602 + 2.748 + 0.602 + 0.484) + 0.18 * 2 = 4.8 A2 a4 = (0.300 + 0.600) * (0.900 + 3.600 + 0.900) + 0.18 * 1 = 5.0 合計 = 18.6	m ²
鉄筋 (SD345)	アンカー筋含む W = 図面より D29 = (119 + 145) * 1.00 = 0.26 D16 = (69 + 96 + 128 + 131) * 1.00 = 0.42 合計 = (188 + 241 + 128 + 131) * 1.00 = 0.69 アンカー筋除く D29 0 t D16 69+96+100+103 = 0.37	t

種 別	算 式	数 量
RC沓座拡幅工		
アンカー筋 挿入	D29 横向き $N = 22 + 26 = 48$	本
	D16 横向き $N = 26 + 26 = 52$	本
現場削孔工	$\phi 39 \times 475$ コンクリート削孔(横向き) 電動式コアホーリングマシン $L = 0.475 * 48 = 22.8$	m
	$\phi 26 \times 270$ コンクリート削孔(横向き) 電動式コアホーリングマシン $L = 0.270 * 52 = 14.0$	m
エポキシ樹脂 注入材	$\gamma = 1.2$ (1200kg/m ³) $w1 = \pi/4 * (0.039^2 * 0.475 - 0.029^2 * 0.435) * 48 * 1200 * 1.16 = 18.7$ $w1 = \pi/4 * (0.026^2 * 0.270 - 0.016^2 * 0.240) * 52 * 1200 = 5.9$ 合計 = 24.6 ロス15%	kg
下地処理	チッピング RC沓座拡幅工用 A1 $a1 = 0.600 * 3.600 = 2.2$ P1 (A1側) $a2 = 0.638 * 3.910 = 2.5$ P1 (A2側) $a3 = 0.600 * 3.930 = 2.4$ A2 $a4 = 0.600 * 4.200 = 2.5$ 合計 = 9.6	m ²
鉄筋探査	横向き・電磁波レーダー 下地処理より A =	9.6 m ²

種 別	算 式	数 量
RC沓座拡幅工		
下地処理	清掃・サンダーケレン 表面保護工用 $\begin{aligned} A1 \quad & a1 = 3.26 + 2.20 \quad \text{端部} \\ & + 0.61 * 0.60 * 2 = 6.19 \\ P1(A1側) \quad & a2 = 1.16 + 1.74 = 2.90 \\ P1(A2側) \quad & a3 = 1.77 = 1.77 \\ A2 \quad & a4 = 1.64 + 1.80 = 3.44 \\ & \underline{\hspace{1cm}} \\ & \text{合計} = 14.30 \end{aligned}$ ※RC沓座拡幅施工後の施工であるため、RC沓座拡幅部は含まず。	14.3 m ²
表面含浸材塗布	シラン・シロキサン系 $\begin{aligned} A1 \quad & \text{上面} + \text{正面} + \text{下面} * \text{延長+側面} \times 2 \\ a1 = & (0.300 + 0.600 + 0.300) * 3.600 \quad m^2 \\ & + 0.18 * 2 = 4.7 \\ P1(A1側) \quad & \text{上面} + \text{正面} + \text{下面} * \text{延長+側面} \times 2 \\ a2 = & (0.300 + 0.600 + 0.387) * (0.474 \\ & + 0.602 + 2.748 + 0.602 + 0.474) \\ & + 0.20 * 2 = 6.7 \\ P1(A2側) \quad & \text{上面} + \text{正面} + \text{下面} * \text{延長+側面} \times 2 \\ a3 = & (0.300 + 0.600 + 0.300) * (0.484 \\ & + 0.602 + 2.748 + 0.602 + 0.484) \\ & + 0.18 * 2 = 6.3 \\ A2 \quad & \text{上面} + \text{正面} + \text{下面} * \text{延長+側面} \times 2 \\ a4 = & (0.300 + 0.600 + 0.300) * (0.900 \\ & + 3.600 + 0.900) + 0.18 * 1 = 6.7 \end{aligned}$ 既設橋座面・胸壁・段落等 下地処理より $\begin{aligned} & \underline{\hspace{1cm}} \quad a5 = 14.3 \\ & \text{合計} = 38.7 \end{aligned}$ (吸入率) $A = 38.7 =$	38.7 m ²

庄島橋

鋼材補修工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
紫外線硬化型FRPシート	t=1.5mm	m ²	3.0	ウルトラパッチ相当品
FRPシート用接着剤		L	6.1	ウルトラシル相当品
ポリエステル樹脂パテ材		kg	2.3	MGパテ#7GA相当品

種 別	算 式	数 量
鋼材補修工		
紫外線硬化型 FRPシート	ポリエステル樹脂 t=1.5mm(ウルトラパッチ相当品) m² $A = (0.33 * 0.99) * 2 * 2 = 1.31$ $B = (0.35 * 0.99) * 1 * 2 = 0.69$ $C = (0.35 * 0.42) * 1 * 2 = 0.29$ $D = (0.33 * 0.61) * 2 * 1 = 0.40$ $E = (0.34 * 1.00) * 1 * 1 = 0.34$ 合計 A = 3.03	m² 3.0
FRPシート用 接着剤	ウルトラシール相当品 0.3% $V = 3.03 * 0.002 * 1000 * 1.00 =$	L 6.1
ポリエステル 樹脂パテ材	MGパテ相当品 $W = 1/2 * 0.001 * 3.0 * 1500 \text{ kg/m}^3 * 1.00 =$ (1/2*0.001) : 塗布厚1mm程度を想定した値 0.07~0.15m²/枚 C = 0.29 0.15m²/枚以上 ABDE = 2.74	kg 2.3 m² m²

庄島橋

塗装塗替工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
現場塗装工	Rc系	m ²	158	
素地調整	1種ケレン	m ²	159	研削材等含む・循環式ブラスト同等
環境対策資機材	循環式ブラスト同等	式	1	

種 別	算 式	数 量
塗装塗替工		
現場塗装工	Rc系 図面より m² 主桁A a1 = 2.44 * 23.300 * 2 = 113.7 主桁B a2 = 1.45 * 7.500 * 2 = 21.8 横桁A a3 = 0.91 * 1.800 * 5 = 8.2 横桁B a4 = 0.81 * 1.800 * 3 = 4.4 補剛材 a5 = 0.36 * 4 = 1.4 補剛材 a6 = 0.13 * 4 = 0.5 中間補剛材 a7 = 0.10 * 6 = 0.6 中間補剛材 a8 = 0.03 * 2 = 0.1 小計 A' = 150.7 その他(支承・ボルト・ナット)等 桁本体計の5%とする 150.7 * 0.05 = 7.5 合計 A = 158.2	158
素地調整	1種ケレン（研削材等含む・循環式ブラスト同等） 現場塗装工の項より = 158.2 排水管 a9 = 0.36 * 0.100 * 8 = 0.3 SGPφ100A 合計 A = 158.5	159
環境対策資機材	素地調整機材(循環式ブラスト同等) N =	1

橋面工・すりつけ[背面]舗装工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
舗装版破碎	As : 橋面t=25mm As : 背面t=30mm	m ³	4	積込・殻運搬処分含む
		t	8	
橋面防水	塗膜系防水	m ²	92	マルチフレッシュ工法同等品(プライマー含む)
橋面舗装	薄層舗装・t=25mm	m ²	92	碎石マスチック舗装
すりつけ舗装	t=40mm	m ²	32	再生密粒度アスコン(13F)
成形目地材	t=5mm, b=30mm	m	62	セロシールSSテープ同等品
端部目地材		m	62	シルバーメッシュテープ同等品
導水材	t=3mm, W=30mm	m	74	タフシャット導水テープ 同等品
舗装版切断	As・t=40mm	m	7	
床版水抜きパイプ		組	2	スラブドレーン既設橋用(標-2) 同等品
削孔工	φ50*175	孔	2	電動式コアホーリングマシン
削孔工	φ100*50	孔	2	〃
樹脂注入材	エポキシ樹脂系	kg	0.4	比重1.2
フレキシブルチューブ	φ20	m	2.8	
固定金具	フレキシブル固定用	個	2	ハイラッククリップ S-PH2W・S-19C同等品
ゴムシート	t=2, W=70, L=150	m ²	0.1	絶縁物
鉄筋探査	上向き	m ²	0.1	電磁波レーダー

種 別	算 式	数 量
橋面工・すりつけ[背面]舗装工		
舗装版破碎	As : 橋面t=25mm・背面t=30mm 積込・殻運搬処分含む $V = 92.4 * 0.025 + 31.9 * 0.040 = 3.586$ $W = 3.586 * 2.35 = 8.427$	m³ 4 t 8
橋面防水	塗膜系防水, マルチフレッシュ工法同等品以上 (プライマー含む) 図面より A1 =	m² 92
橋面舗装	薄層エスマック同等品以上 t=25mm(薄層舗装) 図面より A1 =	m² 92
すりつけ舗装	再生密粒度アスコン(13F) t=40mm 図面より A2 =	m² 32
成形目地材	t=5mm , b=30mm, セロシールSSテープ同等品以上 図面より L5 = 30.8 * 2 = ※現場で切断して使用すること。	m 62
端部目地材	シルバーメッシュテープ同等品以上 図面より L5 = 30.8 * 2 =	m 62
導水材	t=3mm・W=30mm, タフシャット導水テープ同等品以上 図面より L6 = 30.8 * 2 + 3.0 * 4 =	m 74
舗装版切断	As・t=40mm 図面より L7 = 4.1 + 3.1 =	m 7

種 別	算 式	数 量
床版水抜き パイプ	スラブドレーン既設橋用(標-2)直管タイプ 同等品以上 図面より $N = 2$	組 2
削孔工	$\phi 50 \times 175$ $N = 2$	孔 2
削孔工	$\phi 100 \times 50$ $N = 2$	孔 2
樹脂注入材	エポキシ樹脂系 比重1.2 $W = 2 * \pi * 0.029 * 0.001 * 1200$ $* 1.00 * 2 = 0.4$	kg 0.4
フレキシブル チューブ	$\phi 20$ $L = 1.4 * 2 = 2.8$	m 2.8
固定金具	フレキシブルチューブ先端固定用 パイラッククリップ S-PH2W・S-19C同等品 $N = 2$	個 2
ゴムシート	絶縁物 L=150, W=70, t=2.0 $A = 0.070 * 0.150 * 2 = 0.1$	m ² 0.1
鉄筋探査	上向き・電磁波レーダー $A = 0.200 * 0.200 * 2 = 0.1$	m ² 0.1

庄島橋

防護柵補修工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
芯出素地調整工	2種ケレン	m ²	0.02	清掃・水洗い含む
下地処理		m ²	0.02	ホ [°] リライトプライマー同等品塗布
紫外線硬化型FRPシート	t=1.5mm	m ²	0.02	ウルトラパッチ同等品
FRPシート用接着剤		L	0.05	ウルトラシール同等品
ホ [°] リエステル樹脂パ [°] テ材		kg	0.02	MGノパテ#7GA同等品
支柱補修材	φ114.3用	組	1	ウ [°] ガード同等品・モ [°] タル等含む
樹脂製支柱蓋	φ114.3用	枚	1	ホ [°] リフ [°] ロ [°] レ [°] ン
現場塗装		m ²	0.02	ガ [°] ート [°] レール補修用ス [°] プレー同等品塗布

種 別	算 式	数 量
防護柵補修工		
芯出素地調整工	2種ケレン(清掃・水洗い含む) $A = 0.200 * 0.100$	m^2 = 0.02
下地処理	ホﾟライトプライマー同等品(PD)塗布 $A = 0.200 * 0.100$	m^2 = 0.02
紫外線硬化型 FRPシート	ポリエステル樹脂 t=1.5mm(ウルトラパッチ相当品) $A = 0.200 * 0.100$	m^2 = 0.02
FRPシート用 接着剤	ウルトラシール相当品 ㊦30% $V = 0.02 * 0.002 * 1000 * 1.30$	L = 0.05
ポリエステル 樹脂パテ材	MGパテ相当品 ㊦18% $W = 1/2 * 0.001 * 0.02 * 1500 \text{ kg/m}^3 * 1.00$ (1/2*0.001) : 塗布厚1mm程度を想定した値	kg = 0.02
支柱補修材	ϕ114.3用 Uガード同等品 モルタル等含む 図面より	$N = 1$ 組
樹脂製支柱蓋	ϕ114.3用 ポリプロピレン 図面より	$N = 1$ 枚
現場塗装	サンドペイント ガードレール補修用スプレー同等品塗布 $A = 0.200 * 0.100$	m^2 = 0.02

庄島橋

排水管補修工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
排水管取付	TS-PL_PIPE同等品	箇所	8	取付金具取付含む
取付金具	TS-T1同等品	組	8	BN, EPDM含む
排水管	高気密ステンズ管	m	9.4	シール材, アンカー含む
既設排水管切断	ガス切断, SGP100A	箇所	8	L=2.9m
現場発生品運搬		回	1	
鉄筋探査	上向き	m ²	1	電磁波レーダー

種 別	算 式						数 量
排水管補修工							
排水管取付	TS-PL_PIPE同等品 取付金具取付含む N = 4 + 4 = 8						箇所 8
庄島橋 排水装置材料表							
記号 規格		材質	単流水延長 (m)	単位	数量	流水延長計 (m)	備考
天板プレート付排水管	TS-PL_PIPE-L-1	SUS304	1.200	本	4	4.800	シール材、アンカー含む
天板プレート付排水管	TS-PL_PIPE-L-2	SUS304	1.150	本	4	4.600	シール材、アンカー含む
取付金具	TS-T1	SS400	-	組	8	-	B.N、EPDM含む
合計						9.400	
取付金具	TS-T1同等品 BN, EPDM含む N = 4 + 4 = 8						組 8
排水管	高気密ステンレス管, φ152 L = 1.20 * 4 + 1.15 * 4 = 9.4 W = 9.4 * 2.3 kg/m(スライル管) = 21.6 kg						m 9.4
既設排水管切断	ガス切断, SGP100A, t=4.5 図面より N = 8 L = 8 * 0.359 m/箇所 = 2.9 m						箇所 8
現場発生品運搬	ガス切断, SGP100A, t=4.5 図面より N = 1 W1 = 0.75 * 4 * 12.20 kg/m = 36.6 kg W2 = 0.40 * 4 * 12.20 kg/m = 19.5 kg 合計 = 56.1 kg ※0.75=既設排水管長0.850-0.100、0.40=既設排水管長0.500-0.100						回 1
鉄筋探査	上向き・電磁波レーダー A = 0.300 * 0.300 * 8 = 0.7						m ² 0.7

庄島橋 排水装置材料表

記号 規格		材質	単流水延長 (m)	単位	数量	流水延長計 (m)	備考
天板プレート付排水管	TS-PL_PIPE-L-1	SUS304	1.200	本	4	4.800	シール材、アンカー含む
天板プレート付排水管	TS-PL_PIPE-L-2	SUS304	1.150	本	4	4.600	シール材、アンカー含む
取付金具	TS-T1	SS400	-	組	8	-	B.N、EPDM含む
合計						9.400	

庄島橋

地覆補修工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
断面補修材	ポ リマーセメント系モルタル	m ³	1.2	断面補修工で計上
プライマー	防錆処理含む	m ²	18	断面補修工で計上
コンクリート切断	t=30	m	123	
コンクリート研り	t=50, 有筋	m ²	18	断面補修工に含む殻運搬 (W=3.1t)
下地処理		m ²	89	清掃・サンダーケレン
表面含浸材塗布	シリシロキサン系	m ²	89	

種 別	算 式	数 量
地覆補修工		
断面補修材	ポ リマーセメント系モルタル	
	$V = 0.02 * 30.800 * 2 = 1.232$	m^3 1.232
プライマー	防錆処理含む	
	$A1 = 0.300 * 30.800 * 2 = 18.480$	m^2
	$A = 18.480 =$	18.480
コンクリート切断	t=30	m
	$L = 30.800 * 2 * 2 =$	123.200
コンクリート研り	有筋 t=50 運搬処分含む	m^2
	$A = 0.300 * 30.800 * 2 =$	18.480
	$V = \text{断面補修材より} (1.232 m^3)$	
	$W = 1.232 * 2.500 = 3.1 t$	
下地処理	清掃・サンダーケレン	
	$L1 = 0.075 + 0.300 + 0.300 + 0.750 = 1.425$	
	$A1 = 1.425 * 23.30 * 2 = 66.405$	
	$L2 = 0.075 + 0.300 + 0.300 + 0.800 = 1.475$	
	$A2 = 1.475 * 7.50 * 2 = 22.125$	
	$A = 66.405 + 22.125 =$	m^2 88.530
表面含浸材 塗布	シラン・シロキサン系	m^2
	$A = 88.53 =$	88.530

庄島橋

水切り設置工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
鋼材	L40*40*3	kg	114	SUS304
コンクリートアンカー	M6*45 SUS	本	126	NW(SUS)含む
パテ材	エポキシ樹脂系	kg	4.2	$\gamma=1.7$
シール材	シリコン樹脂系	kg	1.0	$\gamma=1.3$
下地処理	清掃	m ²	2	
鉄筋探査	上向き	m ²	2	電磁波レーダー

種 別	算 式	数 量
水切り設置工		
鋼材	L-40*40*3 (SUS304) 1.85kg/m $L = 4.000 * 10 + 3.270 * 2 + 3.750 * 4 = 61.54 \text{ m}$ $W = 61.54 * 1.85 = 114$	kg
コンクリート アンカー	M6*45 SUS NW(SUS) 含む $N = 8 * 10 + 7 * 2 + 8 * 4 = 126$	本
パテ材	エポキシ樹脂系 $\gamma=1.7$ 水切り接着幅40mm×1mm $W = 0.040 * 0.001 * 61.54 * 1700 = 4.2$	kg
シール材	シリコーン樹脂系 $\gamma=1.3$ $W = 1/2 * 0.005 * 0.005 * 61.54 * 1300 = 1.0$	kg
下地処理	清掃 $A = 0.04 * 61.54 = 2.462$	m ²
鉄筋探査	上向き・電磁波レーダー 下地処理より A = 2.462	m ²

庄島橋

伸縮装置取替工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
止水材	500g1セット	m ³	0.003	ユニコールド同等品・L=10.5m
バックアップ材	t=10mm	m ²	2.3	スタイロフォーム同等品
下地処理	ワイヤブラシ	m ²	0.5	
鋼材	SUS304 t=3mm	kg	1.7	脱落防止ストッパー
コンクリートアンカー	M8*50 SUS	本	24	

種 別	算 式	数 量
伸縮装置取替工		
止水材	ユニコールド同等品 $L = 3.600 * 2 + 3.300 * 1 = 10.500 \text{ m}$ $V = 0.010 * 0.025 * 10.500 = 0.003$	m^3 0.003
バックアップ材	スタイロフォーム同等品t=10mm $A = 0.221 * 10.500 = 2.3$	m^2 2.3
下地処理	ワイヤブラシ $W = 0.025 * 10.500 * 2 = 0.5$	m^2 0.5
鋼材	SUS304 t=3mm 脱落防止ストッパー $N = 8 + 8 + 8 = 24 \text{ 枚}$ $W = 0.040 * 0.075 * 0.003 * 24 * 7930 = 1.7$	kg 1.7
コンクリート アンカー	M8*50 SUS 脱落防止ストッパーより $N = 24$	本 24

庄島橋

断面修復工まとめ

1式当り

[illegible]

名 称	算 式		数 量
断面修復工まとめ			
断面修復工A	0.142	m3	
断面補修工B	0.036	m3	
地覆補修工	1.232	m3	
沓座モルタル補修工	0.02	m3	
防護柵補修工	0.004	m3	
	合計		m3 1.434

断面修復工・ひび割れ補修工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
下地処理A		m ²	2.9	清掃・プライマー塗布
断面修復材A	ポ リマーセメント系モルタル	m ³	0.1	左官工法・鉄筋防錆材塗布含む
下地処理B		m ²	1.2	清掃・プライマー塗布
断面修復材B	ポ リマーセメント系モルタル	m ³	0.04	左官工法
ひび割れ注入A	浸透型	m	9	
注入材A	エポキシ樹脂系	kg	2	CAP工法相当品以上
ひび割れ注入B	低圧注入型	m	12	
注入材B	エポキシ樹脂系1種	kg	0.2	
シール材	50×3	kg	3	
低圧注入器具	間隔25cm程度	個	51	
ひび割れ充填A	Uカット充填型	m	5	Uカット含む
Uカット充填材A	可とう性エポキシ樹脂系	kg	2	E600相当品以上
プライマーA	充填用	kg	0.2	諸雑費に含む
ひび割れ充填B	Uカット充填型	m	5	Uカット含む
Uカット充填材B	可とう性エポキシ樹脂系	kg	29	E600相当品以上
プライマーB	充填用	kg	0.2	諸雑費に含む

名 称	算 式	数 量
断面修復工・ひび割れ補修工		
断面修復工A	t = 50 mm	
下地処理A	清掃・プライマー塗布 $A = (2.825 + 0.020) = 2.85$	m^2 2.85
ポリマーセメントモルタルA	ポリマーセメント系モルタル 鉄筋防錆材塗布含む $V = (2.825 + 0.020) * 0.05 = 0.142$	m^3 0.14
断面修復工B	t = 30 mm	
下地処理B	清掃・プライマー塗布 $A = (0.275 + 0.250 + 0.660) = 1.185$	m^2 1.19
ポリマーセメントモルタルB	ポリマーセメント系モルタル $V = (0.275 + 0.250 + 0.660) * 0.03 = 0.036$	m^3 0.04
ひび割れ注入工A		
ひび割れ注入A	エポキシ樹脂浸透型 図面より L1 =	m 8.5
注入材A	超低粘度ひび割れ注入材（浸透型） CAP工法相当品 （延長） （使用量） $V = 8.5 * 0.250 \text{ kg/m} =$	kg 2.1

名 称		算 式				数 量				
断面修復工・ひび割れ補修工										
ひび割れ注入工B										
ひび割れ注入B	エポキシ樹脂低圧注入型 下表より				L =	m 12.2				
注入材B	エポキシ樹脂注入材1種(ビックス)相当品 (体積) (比重) W = 0.000196 * 1.20 * 1000				=	kg 0.235				
シール材 (50 x 3)	(体積) (比重) W = 0.001830 * 1.70 * 1000				=	kg 3.111				
低圧注入器具	下表より				N =	個 51				
※25cmに1箇所程度設置((一)コンクリートメンテナンス協会 資料より)										
ひび割れ注入工B 集計表										
番号	ひび割れ寸法(m)			注入材 体積(m3)	低圧注入 器具(個)	シール材寸法(m)			シール材 体積(m3)	
	幅	深さ	延長			幅	厚さ	延長		
1	0.00035	0.07	1.40	V=1/2*0.00035*0.07*1.4	0.000017	6	0.05	0.003	1.40	0.000210
2	0.00035	0.07	1.20	V=1/2*0.00035*0.07*1.2	0.000015	5	0.05	0.003	1.20	0.000180
3	0.00035	0.07	1.30	V=1/2*0.00035*0.07*1.3	0.000016	6	0.05	0.003	1.30	0.000195
4	0.00035	0.07	1.50	V=1/2*0.00035*0.07*1.5	0.000018	6	0.05	0.003	1.50	0.000225
5	0.00035	0.07	1.50	V=1/2*0.00035*0.07*1.5	0.000018	6	0.05	0.003	1.50	0.000225
6	0.00035	0.07	1.00	V=1/2*0.00035*0.07*1	0.000012	4	0.05	0.003	1.00	0.000150
7	0.00035	0.07	0.40	V=1/2*0.00035*0.07*0.4	0.000005	2	0.05	0.003	0.40	0.000060
8	0.00050	0.10	3.40	V=1/2*0.0005*0.1*3.4	0.000085	14	0.05	0.003	3.40	0.000510
9	0.00040	0.10	0.50	V=1/2*0.0004*0.1*0.5	0.000010	2	0.05	0.003	0.50	0.000075
合計			12.20		0.000196	51				0.001830

名 称		算 式				数 量		
断面修復工・ひび割れ補修工								
ひび割れ充填工A								
ひびわれ充填A	可とう性エポキシUカット充填型 下表より				L =	5.3	m	
Uカット充填材A	可とう性エポキシ樹脂充填材相当品 E600相当品 (体積) (比重)				W = 0.001185 * 1.30 * 1000	=	1.541	kg
プライマーA	(面積) (比重)				W = 0.190800 * 0.001 * 1.20 * 1000	=	0.229	kg
ひび割れ充填工A 集計表								
番号	ひび割れ寸法(m)			Uカット部 体積(m3)		ひび割れ部 体積(m3)	充填材 体積(m3)	プライマー 面積(m2)
	幅	深さ	延長					
1	0.0010	0.20	4.80	V=1/2*0.001*0.2*4.8	0.000480	0.000480	0.000960	0.172800
2	0.0020	0.35	0.50	V=1/2*0.002*0.35*0.5	0.000050	0.000175	0.000225	0.018000
合計			5.30		0.000530	0.000655	0.001185	0.190800

名 称		算 式				数 量		
断面修復工・ひび割れ補修工								
ひび割れ充填工B								
ひびわれ充填	可とう性エポキシUカット充填型 下表より	L =				m	4.8	
Uカット充填材B	可とう性エポキシ樹脂充填材相当品 E600相当品 (体積) (比重) W = 0.022080 * 1.30 * 1000	=				kg	28.704	
プライマーB	(面積) (比重) W = 0.172800 * 0.001 * 1.20 * 1000	=				kg	0.207	
ひび割れ充填工B 集計表								
番号	ひび割れ寸法(m)			Uカット部 体積(m3)		ひび割れ部 体積(m3)	充填材 体積(m3)	プライマー 面積(m2)
	幅	深さ	延長					
▽1	0.0100	0.90	4.80	V=1/2*0.01*0.9*4.8	0.000480	0.021600	0.022080	0.172800
合計			4.80		0.000480	0.021600	0.022080	0.172800

ひび割れ注入工B 集計表

番号	ひび割れ寸法(m)			注入材 体積(m3)		低圧注入 器具(個)	シール材寸法(m)			シール材 体積(m3)
	幅	深さ	延長				幅	厚さ	延長	
①	0.00035	0.07	1.40	$V=1/2*0.00035*0.07*1.4$	0.000017	6	0.05	0.003	1.40	0.000210
②	0.00035	0.07	1.20	$V=1/2*0.00035*0.07*1.2$	0.000015	5	0.05	0.003	1.20	0.000180
③	0.00035	0.07	1.30	$V=1/2*0.00035*0.07*1.3$	0.000016	6	0.05	0.003	1.30	0.000195
④	0.00035	0.07	1.50	$V=1/2*0.00035*0.07*1.5$	0.000018	6	0.05	0.003	1.50	0.000225
⑤	0.00035	0.07	1.50	$V=1/2*0.00035*0.07*1.5$	0.000018	6	0.05	0.003	1.50	0.000225
⑥	0.00035	0.07	1.00	$V=1/2*0.00035*0.07*1$	0.000012	4	0.05	0.003	1.00	0.000150
⑦	0.00035	0.07	0.40	$V=1/2*0.00035*0.07*0.4$	0.000005	2	0.05	0.003	0.40	0.000060
⑧	0.00050	0.10	3.40	$V=1/2*0.0005*0.1*3.4$	0.000085	14	0.05	0.003	3.40	0.000510
⑨	0.00040	0.10	0.50	$V=1/2*0.0004*0.1*0.5$	0.000010	2	0.05	0.003	0.50	0.000075
合計			12.20		0.000196	51				0.001830

0.2254

3.111

0.0001

0.036

ひび割れ充填工A 集計表

番号	ひび割れ寸法(m)			Uカット部 体積(m3)		ひび割れ部 体積(m3)	充填材 体積(m3)	プライマー 面積(m2)
	幅	深さ	延長					
①	0.0010	0.20	4.80	$V=1/2*0.001*0.2*4.8$	0.000480	0.000480	0.000960	0.172800
②	0.0020	0.35	0.50	$V=1/2*0.002*0.35*0.5$	0.000050	0.000175	0.000225	0.018000
合計			5.30		0.000530	0.000655	0.001185	0.190800

0.00015

0.030

ひび割れ充填工B 集計表

番号	ひび割れ寸法(m)			Uカット部 体積(m3)		ひび割れ部 体積(m3)	充填材 体積(m3)	プライマー 面積(m2)
	幅	深さ	延長					
①	0.0100	0.90	4.80	$V=1/2*0.01*0.9*4.8$	0.000480	0.021600	0.022080	0.172800
合計			4.80		0.000480	0.021600	0.022080	0.172800

庄島橋

支承補修工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
芯出調整工		m ²	0.01	清掃含む
溶接延長	ㄟ型開先, 実長	m	0.11	グラインダー仕上含む
現場杉く切り加工		箇所	1	現場加工
アンカーナット取付	M25	箇所	1	ピンチプレート含む
アンカー切断	ガス切断, M25	箇所	1	
アンカーナット増し締め	M25	箇所	5	

種 別	算 式	数 量
支承補修工		
芯出調整工	清掃含む $A = 0.090 * 0.115 * 1 = 0.010$	m^2
溶接延長	L型開先, 実長, グラインダー仕上含む $L = 0.107 * 1 = 0.107$	m^3
現場サビ切り 加工	図面より $N = 1$	箇所
アンカーナット取付	M25, ビンチプレート含む 図面より $N = 1$	箇所
アンカー切断	M25 図面より $N = 1$	箇所
アンカーナット 増し締め	M25 図面より $N = 5$	箇所

庄島橋

沓座モルタル補修工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
コンクリート切断	t=30	m	6	
コンクリート研り	ave. t=60, 無筋	m ³	0.01	断面補修工に含む
ホ°リマーセメントモルタル		m ³	0.02	断面補修工で計上
型枠		m ²	0.3	
プライマー		m ²	0.4	
仮受材		t	0.1	撤去含む

種 別	算 式	数 量
沓座モルタル補修工		
コンクリート切断	$t=30$ $L = 0.860 + 1.155 + 1.010 + 1.510$ $+ 0.680 + 0.680 = 5.895$	m
コンクリート研り	無筋 ave. t=60 運搬処分含む $A = 0.03 + 0.04 + 0.03 + 0.05$ $+ 0.02 + 0.02 = 0.190$ $V = 0.190 * 0.06 = 0.011$ $W = 0.011 * 2.350 = 0.03 \text{ t}$	m^2 m^3
ポリマーセメントモルタル	$t=80$ $A1 = 0.03 + 0.04 + 0.03 + 0.05 = 0.15$ $V1 = 0.15 * 0.08 = 0.01$ $t=105$ $A2 = 0.02 + 0.02 = 0.04$ $V2 = 0.04 * 0.105 = 0.01$ $V = (0.01 + 0.01) = 0.02$	m^3
型枠	$A1 \quad L = 0.86 - 0.03 * 2 = 0.80$ $A1 \quad L = 1.16 - 0.06 - 0.03 = 1.07$ $P1 \quad L = 1.01 - 0.04 - 0.05 = 0.92$ $P1 \quad L = 1.51 - 0.05 * 2 = 1.41$ $A2 \quad L = 0.68 - 0.05 * 2 = 0.58$ $A2 \quad L = 0.68 - 0.05 * 2 = 0.58$ $\text{合計 } A = 5.36$	延長 m

種 別	算 式										数 量	
沓座モルタル補修工												
型枠			延長		高さ						m ²	
	A1	A =	0.80	*	0.050			=	0.04			
	A1	A =	1.07	*	0.050			=	0.05			
	P1	A =	0.92	*	0.050			=	0.05			
	P1	A =	1.41	*	0.050			=	0.07			
	A2	A =	0.58	*	0.075			=	0.04			
	A2	A =	0.58	*	0.075			=	0.04		m ²	
								合計 A =	0.29		0.3	
プライマー	防錆処理含む											
	コンクリート研りA・コンクリート切断Lより											
	A	=	0.19	+	5.90	*	0.03			=	0.4	
仮受材												kg
	A1	H-100*100*1000x2				16.9	*	2.0	=	33.80		
	P1	[-75*40*1000x2				6.92	*	2.0	=	13.84		
	A2	H-100*100*1000x2				16.9	*	2.0	=	33.80		
								合計 W =	81.44		0.08	

胸壁研り工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
ｺﾝｸﾘｰﾄ切 断	t=20	m	6	
ｺﾝｸﾘｰﾄ研 り	t=20, 無筋	m ²	0.2	殻運搬処分含む (W=0.01t)
下地処理		m ²	1	清掃・サンダーケレン
表面含浸材塗布	ｼﾗﾝ・ｼﾛｷｻﾝ系	m ²	1	マジカルリペラー相当品以上

種 別	算 式	数 量
胸壁研り工		
コンクリート切断	$t=20$ $L = 2.800 * 2 = 5.600$	m
コンクリート研り	無筋 $t=20$ 運搬処分含む $A = 0.12 * 2 = 0.240$ $V = 0.240 * 0.02 = 0.005$ $W = 0.005 * 2.350 = 0.01 \text{ t}$	m^2 m^3
下地処理	清掃・サンダーケレン $A = 0.910 * 0.500 * 2 = 0.910$	m^2
表面含浸材 塗布	シラン・シロキサン系 $A = 0.91 = 0.910$	m^2

庄島橋

仮設工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
吊足場	TYPE-A3	m ²	153	供用日数:N=5ヶ月間
朝顔	TYPE-B	m ²	125	供用日数:N=5ヶ月間
防護	シート＋板張	m ²	278	TYPE-A3・B用・N=5ヶ月間
交通誘導員B	昼間	人・日	20	足場等の資材搬入出時

種 別	算 式	数 量
仮設工		
吊足場	吊足場・TYPE-A3・桁高 $\geq 1.5\text{m}$ $A = \text{図面より} = 152.7$	m^2 153
朝顔	TYPE-B・両側 $A = 2.10 * 25.20 * 2 + 1.75 * 5.60 * 2 = 125.4$	m^2 125
防護	シート+板張 TYPE-A3・B用 吊足場・朝顔の項より $A = 152.7 + 125.4 = 278.1$	m^2 278
交通誘導員B	昼間勤務・交代要員有り 足場等の資材搬入出時 N=10日 (B2人[橋両側])と想定 $N = 2 * 10 =$	人・日 20

庄島橋

撤去処分工

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
特別監理廃棄物	別途処分			
アスファルト殻		m ²	124.3	3.6m ³ 8.4t
コンクリート殻		m ³	1.6	3.8t

種 別	算 式	数 量
撤去処分工		
アスファルト殻	橋面工・擦り付け舗装工	
	A= 124.300 m2	124.3
	V= 3.586 m3	3.6
	W= 8.427 t	8.4
コンクリート殻	RC沓座拡張工	
	V= 0.192 m3	
	地覆補修工	
	V= 1.232 m3	
	断面補修工A	
	V= 0.142 m3	
	断面補修工B	
	V= 0.036 m3	
	沓座モルタル補修工	
	V= 0.011 m3	
	胸壁斫り工	
	V= 0.005 m3	
	合計	
	1.618 m3	1.6
	3.802 t	3.8

庄島橋

鉄筋探査工まとめ

1式当り

名 称	規 格	単位	数 量	摘 要
鉄筋探査	上向き	m2	3.3	
鉄筋探査	横向き	m2	9.6	

種 別	算 式	数 量
鉄筋探査工まとめ		
鉄筋探査上向き	橋面工	0.100
	排水管補修工	0.700
	水切り設置工	2.462
	計	3.262
鉄筋探査横向き	RC沓座拡張工	9.600
	橋梁補強補修工事の手引きP197	
	$9.0 \div 3.262 + 12.5 \div 9.6 = 4.061$	
	$1 \div 4.061 = 0.246$	
	よって上向き $0.246 \times 9.0 = 2.214$	
	横向き $0.246 \times 12.5 = 3.075$	
	よって上向きは $1/2 \leq D < 1$ の極小規模歩係とする。	
	横向きは通常歩係とする。	