

東栄橋 数量総括表								
工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
						設計	積算	
橋梁保全工事								
	橋梁補修工							
		断面修復工						
			左官工法	鉄筋ケレン・防錆処理含む	構造物	1	1	V=0.047m3
			左官工法	鉄筋ケレン・防錆処理含まない	構造物	1	1	V=0.002m3
		ひび割れ補修工						
			充填工法	補修延べ延長20m未満	構造物	1	1	L=16.9m
		洗堀対策工						
			水中コンクリート		m3	7.0	7.0	
			同上型枠		m2	6.4	6.4	
			無収縮グラウト		m3	7.0	7.0	
			同上型枠		m2	8.1	8.1	
		伸縮装置補修工						
			伸縮装置	HDJ-SCV20	m	9.0	9.0	
		排水管補修工						
			排水管撤去		m	2.6	2.6	
			無収縮モルタル		m3	0.002	0.002	
			排水管設置		m	6.9	6.9	
			VP管 φ 100	直管	m	6.4	6.4	≒2本
				90° エルボ	個	4	4	
			取付金具		個	4	4	≒0.023t
			鉄筋探査	横向き	m2	0.1	0.1	
			本体打込み式 アンカー	M12	個	8	8	削孔込
		防護柵補修工						
			防護柵	笠木付きガードレール	m	30	30	
			コンクリート削孔	200mm以上400mm以下	孔	72	72	
			アンカーボルト	M22×230	本	72.0	72	
			高欄設置工	笠木付ガードレール	m	30	30	

東栄橋 数量総括表								
工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量		摘 要
						設計	積算	
		地覆改良工						
			鉄筋	SD345 D16~25	t	0.59	0.59	
			機械式継手	スリーブ圧着ネジ継手D19	個	8	8	
			橋梁地覆補修工	コンクリート	m3	1.9	1.9	
		水切り設置工						
			水切り設置工		m	31.0	31	
			水切り材	EPDM系ゴム W25×H20	m	31.0	31	
		構造物撤去工						
			Co構造物取壊し	有筋	m3	1.59	1.6	
				無筋、人力積込	m3	0.04	0.04	
			殻運搬	有筋	m3	1.59	1.6	
				コンクリート塊(無筋)	m3	0.04	0.04	
			処分費	Co 有筋	t	3.70	3.7	
				Co 無筋	t	0.08	0.08	
	仮設工							
		仮設工						
			吊足場	TYPE A1	m2	68	68	
			朝顔	TYPE B	m2	68	68	
			板張防護工	TYPE B	m2	68	68	
			シート張防護工	TYPE B	m2	68	68	
			床面シート張防護工		m2	68	68	
			吊足場	TYPE E シート+板張防護	m2	34	34	
			大型土のう工	製作・設置	袋	14	14	
			大型土のう工	撤去	袋	14	14	
			ラフデレーン クレーン	25t吊	日	2	2	

[illegible]

名 称	計	算	式	単位	数 量
断面修復工					
左官工法	鉄筋ケレン・防錆処理含む N =	=	1	構造物	1
	ポリマーセメントモルタル 数量表より V	=	0.040	m ³	
	ロス率1.18 V = 0.040 × 1.18	=	0.047	m ³	
左官工法	鉄筋ケレン・防錆処理含まない N =	=	1	構造物	1
	ポリマーセメントモルタル 数量表より V =	=	0.002	m ³	
	ロス率1.18 V = 0.002 × 1.18	=	0.002	m ³	
殻運搬	単位数量(はつり工)より V1 = (鉄筋ケレン・防錆処理含む)	=	0.033	m ³	
	V2 = (鉄筋ケレン・防錆処理含まない)	=	0.002	〃	
		Σ V =	0.035	m ³	
	※構造物撤去工にて計上				
殻処理	コンクリート塊(無筋) 2.30 kg/m ³ W = 0.035	=	0.035	m ³	
	※構造物撤去工にて計上				

断面修復工(左官工法) 数量表

鉄筋ケレン・防錆処理含む													
番号	縦 (m)	横 (m)	深さ (m)	箇所	体積 (m3)	備考	番号	縦 (m)	横 (m)	深さ (m)	箇所	体積 (m3)	備考
1	0.100	0.100	0.03	1	0.001	桁下	24	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃
2	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃	25	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃
3	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃	26	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃
4	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃	27	0.100	0.100	0.03	1	0.001	桁下
5	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃	28	0.050	0.150	0.03	2	0.001	〃
6	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃	29	0.100	0.100	0.03	3	0.001	〃
7	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃	30	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃
8	0.050	0.150	0.03	5	0.002	〃	31	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃
9	0.400	0.400	0.03	1	0.005	〃	32	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃
10	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃	33	0.150	0.450	0.03	1	0.003	〃
11	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃							
12	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃							
13	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃							
14	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃							
15	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃							
16	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃							
17	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃							
18	0.050	0.150	0.03	2	0.001	〃							
19	0.050	0.150	0.03	2	0.001	〃							
20	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃							
21	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃							
22	0.100	0.100	0.03	1	0.001	〃							
23	0.050	0.150	0.03	1	0.001	〃				合計(m3)		0.040	

断面修復工 単位数量計算書					
概略図					
断面修復工(防錆処理含む)					
断面修復工(鉄筋ケレン・防錆処理含む) 数量表				1橋当り	
名 称	規 格	単 位	数 量	備 考	
はつり工		m ³	0.033		
断面修復材	ポリマーセメント系モルタル	m ³	0.047	ロス分含む	
1.鉄筋のかぶりが少なく、表面が劣化していると思われる箇所の周辺については、損傷箇所と同様にはつり工を行い、コンクリート面にプライマー塗布後、断面修復工を行うこと。					
2.鉄筋のさびを確認した場合は、鉄筋背面及び発錆範囲により、1Dまではつりを行うこと。					
3.露出した鉄筋は電動ワイヤーカップ等で錆を除去し、鉄筋防錆材を塗布する。					
1橋当り					
名 称	計 算 式			単位	数 量
はつり工	断面修復材の70%と想定				
	V = 0.047 × 70%		= 0.033	m ³	0.033
断面修復材	ポリマーセメントモルタル				
	V =		0.040	m ³	0.040
	ロス率 1.18				
	V = 0.040 × 1.18		= 0.047	m ³	0.047

断面修復工(左官工法) 数量表

鉄筋ケレン・防錆処理含まない

[illegible]

[illegible]

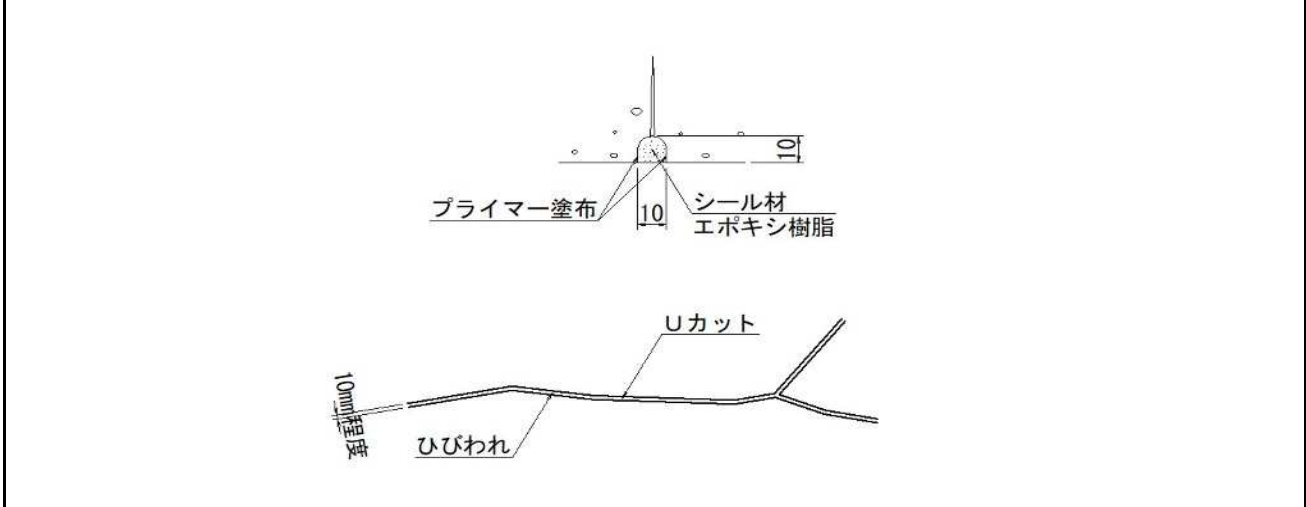
名 称	計 算 式	単位	数 量
ひび割れ補修工 充填工法	補修延べ延長20m未満 N = = 1 数量表より L = = 16.90	構造物 m	1

[illegible]

16.90

概 略 図

ひびわれ幅=0.5mmを超える
又は遊離石灰を伴うひびわれ



1橋当り

名 称	計 算 式	数 量
充てん工法	シール材(エポキシ樹脂) 比重=1.30 $W = 0.010 \times 0.010 \times 16.90 \times 1.30 \times 1000 = 2.197$	kg 2.197
	ロス率1.2 $W = 2.197 \times 1.2 = 2.636$	kg 2.636
	プライマー材(エポキシ樹脂) 標準使用量 0.5kg/m ² $0.010 \times 2 \times 16.90 \times 0.5 = 0.169$	kg 0.169
100m当り	シール材 $W = 0.01 \times 0.01 \times 1300^{\text{kg/m}^3} \times 100.0^{\text{m}} = 13.0 \text{ kg}$	
	プライマー材 $W = 0.01 \times 2 \times 0.5^{\text{kg/m}^3} \times 100.0^{\text{m}} = 1.0 \text{ kg}$	

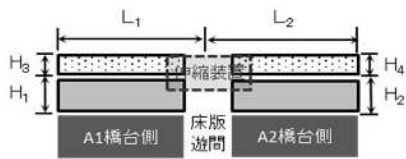
[illegible]

名 称	計 算 式	単位	数 量
水中コンクリート	$V = 1.08 \times 6.52 = 7.0$	m3	7.0
同上型枠	$A = 0.48 \times 2 + 0.83 \times 6.52 = 6.4$	m2	6.4
無収縮グラウト	$V = 1.07 \times 6.52 = 7.0$	m3	7.0
同上型枠	$A = 1.24 \times 6.52 = 8.1$	m2	8.1

[illegible]

名 称	計 算 式	単位	数 量
伸縮装置本体	HDJ-SCV20同等品以上 L = 4.50 + 4.50 = 9.0	m	9.0
伸縮装置設置	L = 4.50 + 4.50 = 9.0	m	9.0

名 称	計 算 式	単位	数 量
(A1,A2)			
伸縮装置本体	HDJ-SCV20同等品以上 本体重量56.2kg/1.8m $L = 4.50 = 4.5$	m	4.5
伸縮装置設置	$L = 4.50 = 4.5$	m	4.5
型枠	軟質ウレタンフォーム 幅60×高さ80mm $L = 4.50 + (0.25 + 0.075) \times 2 = 5.15$ $V = 5.15 \times 60 \times 80 / 1000 = 24.72$	m ml	
シール材(伸縮装置部)	接続部 塗布面積 塗布厚 箇所数 $V = 9197 \times 1 \times 4 / 1000 = 36.79$ 両端部および中央部 $V = 9197 \times 5 \times 3 / 1000 = 137.96$	m3 m3	
シール材(地覆部)	A = 35 × 20 = 700 右地覆部 $V = 700 \times 325 / 1000 = 227.50$ 左地覆部 $V = 700 \times 325 / 1000 = 227.50$ 合計 = 455.00	mm ml ml ml	
シール材(地覆部) 用プライマー	Aw = 325 × 20 × 2 = 13000 $Ww = Aw(m2) \times \text{標準塗布量}(g/m2)$ $= 0.013 \times 200 \times 2 = 5.20$	mm2 g	
補強鉄筋	SD345 D13(0.995kg/m) $W = 2 \times 4.50 \times 0.995 = 8.96$	kg	
金属拡張アンカー	M16 $N = 80$	本	
寸切りボルト	M16 $N = 80$	本	
特殊座金A	$N = 20$	個	
特殊座金B	$N = 40$	個	
支持棒	$N = 12$	本	

名 称	計 算 式	単位	数 量
無収縮モルタル	伸縮装置部 $A_m = (L_1 - \text{床版遊間} \div 2) \times H_1$ $+ (L_2 - \text{床版遊間} \div 2) \times H_2$  $A_m = (268 - 35 \div 2) \times 60$ $+ (190 - 35 \div 2) \times 60 = 25380 \text{ mm}^2$ $V_w = 0.025 \times 4.500 = 0.113 \text{ m}^3$		
樹脂モルタル	$A_r = (L_1 - \text{床版遊間} \div 2) \times H_3$ $+ (L_2 - \text{床版遊間} \div 2) \times H_4$ $A_r = (268 - 76 \div 2) \times 15$ $+ (190 - 76 \div 2) \times 15 = 5730 \text{ mm}^2$ $V_r = 0.006 \times 4.500 = 0.027 \text{ m}^3$		
樹脂モルタル用増粘剤	比重:2.06g/m3 $B_r = V_r \times \text{比重} \times 10^3 \div \text{箱数(kg/セット)} \times \text{箱当たり必要数量}$ $= 0.027 \times 2.06 \div 20 \times 2$ $= 5.562 \quad \Rightarrow 6 \text{ 袋}$		
樹脂モルタル用プライマー	標準塗布量:300g/m3 $C_p = L_1 + L_2 - \text{製品幅} \times H_3 + H_4$ $= 268 + 190 - 76 + 15 + 15$ $= 412 \text{ mm} \quad \Rightarrow 0.412 \text{ m}$ $A_p = 0.412 \times 4.50 = 1.854 \text{ m}^2$ $W_p = 1.854 \times 300 \div 1000 = 0.56 \text{ kg}$		

[illegible]

名 称	計 算 式	単位	数 量
排水管撤去	$L = (0.80 \times 0.40) \times 2 \times 4 = 2.6$	m	2.6
無収縮モルタル	$V = 0.08 \times 0.04 \times 0.13 \times 4 = 0.002$	m3	0.002
排水管設置	$L = (0.47 + 1.25) \times 4 = 6.9$	m	6.9
VP管 φ 100 直管	$L = (0.40 + 1.19) \times 4 = 6.4$	m	6.4
90° エルボ	$N = 4$	個	4
取付金具	$N = 4$	個	4
本体打込み式 アンカー M12	$N = 2 \times 4 = 8$	個	8
鉄筋探査 横向き	$A = 0.20 \times 0.10 \times 4 = 0.08$	m2	0.1
コンクリート削孔	$N = 2 \times 4 = 8$	孔	8

[illegible]

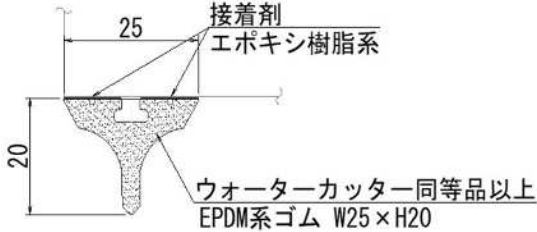
名 称	計 算 式	単位	数 量
防護柵補修工	$L = 15.00 + 15.00 = 30.0$	m	30

[illegible]

名 称	計 算 式	単位	数 量
地覆改良工 コンクリート	$V = 0.30 \times 0.21 \times 15.13 \times 2 = 1.9$	m3	1.9
型枠	$A = (0.21 + 0.13) \times 15.13 \times 2 = 10.3$	m2	10
鉄筋 D16～D25	t = 地覆改良詳細図より = 0.591	t	0.59
機械式継手 D19	N = 地覆改良詳細図より = 8	個	8

[illegible]

名 称	計 算 式	単位	数 量
水切り設置工	L= 15.23 + 15.63 = 30.9	m	31
水切り材	ウォーターカッター同等品以上 EPDM系ゴム W25×H20 L= 30.9 = 30.9	m	31

水切り設置工 単位数量計算書					
概 略 図					
水切り材詳細図 S=1:1 					
100m当り					
名 称	計 算 式				単位 数 量
水切り	ウォーターカッター同等品以上 EPDM系ゴム W25×H20 $L = 100$				m 100
下地処理	ポリマーセメントモルタル $A = 100 \times 0.025 = 2.5$				m ² 2.5
接着剤塗布	エポキシ樹脂系接着剤 $A = 100 \times 0.025 = 2.5$				m ² 2.5

[illegible]

名 称	計 算 式	単位	数 量
構造物撤去工 Co構造物取壊し 有筋	防護柵支柱 $v1 = 0.16 \times 0.15 \times 0.70 \times 18 = 0.302$	m3	
	地覆 $v2 = 0.25 \times 0.17 \times 15.13 \times 2 = 1.286$	m3	
	$= 1.588$	m3	1.59
殻運搬	Co(無筋)構造物とりこわし,人力積込 $V = \text{断面修復工より} = 0.035$	m ³	0.04
	Co(有筋)構造物とりこわし $V = 1.588$	m ³	1.59
殻処理	コンクリート塊(無筋) $V = \text{断面修復工より} = 0.035$	m ³	0.04
	コンクリート塊(有筋) $V = 1.588$	m ³	1.59

[illegible]

名 称	計 算 式				単位	数 量	
仮設工							
吊足場 TYPE A1	A1	=	15.700 × 2.000 × 2	=	63	m ²	68
	A2	=	2.600 × 2.000	=	5	m ²	
	ΣA =				68	m ²	
朝顔 TYPE B	A	=	吊足場TYPE A1と同様	=	68	m ²	68
板張防護工 TYPE B	A	=	吊足場TYPE A1と同様	=	68	m ²	68
シート張防護工 TYPE B	A	=	吊足場TYPE A1と同様	=	68	m ²	68
床面シート張防護工	A	=	吊足場TYPE A1と同様	=	68	m ²	68
吊足場 TYPE E	シート+板張防護 A = 15.700 × 1.085 × 2				= 34	m ²	34
大型土のう工	製作・設置 N =				= 14	袋	14
	撤去 N =				= 14	袋	14