

令和2年度
橋梁補修工事

苦木沢橋

数量計算書

上伊那郡 中川村

上部工補修工

(1) ひび割れ注入工

規 格	材 料	単位	単位数量 (1m当り)	合計 数量	備 考
延べ施工量		m	—	2.0	
注入材※	土木補修用エポキシ樹脂注入材3種	kg	—	0.2	V=注入材体積×1540kg/m ³ (ロス率込み)
シール材	エポキシ樹脂パテ材	kg	0.2	0.4	V=0.2kg/mを想定
低圧注入器具		個	-	7	L=300mm/個 N=2.0/0.3=7個

※注入材は以下を想定する

注入材体積m³×比重1.10g/cm³×ロス率140%

ひび割れ注入工 数量表

(ひび割れ幅 0.2mm≦W<1.0mm)

番号	位置	幅 W (mm)	延長 L (m)	深さD (mm)	体積 (m ³)
13	第3径間	0.3	1.0	200	0.00006
14	〃	0.2	1.0	200	0.00004
	合計		2.0		0.00010

下部工補修工

(1) ひび割れ注入工

規格	材 料	単位	単位数量	A1橋台 数量	A2橋台 数量		合計 数量
			(1m当り)				
延べ施工量		m	—	2.6	2.6		5.2
注入材※1	土木補修用エポキシ樹脂注入材1種	kg	—	1.0	0.4		1.4
シール材※2	エポキシ樹脂パテ材	kg	0.2	0.5	0.5		1.0
低圧注入器具※3		個	-	9	9		18

※1 注入材は以下を想定する

注入材体積 $m^3 \times$ 比重 $1.15g/cm^3 \times$ ロス率 $140\% \rightarrow V=$ 注入材体積 $\times 1610kg/m^3$ (ロス率込み)

※2 $V=0.2kg/m$ を想定

※3 $L=300mm$ /個

ひび割れ注入工 数量表

(ひび割れ幅 $0.2mm \leq W < 1.0mm$)

番号	位置	幅 W (mm)	延長 L (m)	深さD (mm)	体積 (m^3)	番号	位置	幅 W (mm)	延長 L (m)	深さD (mm)	体積 (m^3)
1	A1橋台	0.5	2.6	500	0.00065	22	A2橋台	0.2	1.2	500	0.00012
						23	"	0.2	0.6	500	0.00006
	A1橋台 計		2.6		0.00065	24	"	0.2	0.8	500	0.00008
							A2橋台 計		2.6		0.00026
							合計		5.2		0.00091

伸縮装置取付工

参考数量表

品名	仕様・規格	単位	A1	A2	合計	備考
鋼製荷重支持型伸縮装置	設計伸縮量90mm 遊間255mm	m	7.000	7.000	14.000	
地覆ジョイント		箇所	2	2	4	
鉄筋 S1	D16 SD345	kg	43.68	43.68	87.36	
差し筋アンカー	D16 異形鉄筋付	本	144	144	288	
後打ちコンクリート	$\sigma 3h = 24.0N/mm^2$	m ³	1.002	1.002	2.004	
シール材	シリコーン系	L	$\frac{4.80 \times 2}{= 9.60}$	$\frac{4.80 \times 2}{= 9.60}$	19.20	ロス20%計上
シールプライマー	300g缶	缶	-	-	1	最小ロット
バックアップ材	軟質ウレタンフォーム	L	$\frac{35.00 \times 2}{= 70.00}$	$\frac{35.00 \times 2}{= 70.00}$	140.00	
端部ゴム材	25Ax1500	本	2	2	4	

数量計算

鉄筋 S1 D16	$L=4 \times 7.000=$	28.00 m	1箇所当り
	$W=28.00 \times 1.56=$	43.68 kg	1箇所当り (W=1.56kg/m)
差し筋アンカー D16@200	$N=(7.000/0.200+1) \times 4=$	144 本	1箇所当り
後打ちコンクリート	$V=(0.500+0.395) \times 0.160 \times 7.000=$	1.002 m ³	1箇所当り
シール材	$V=0.020 \times (0.600+0.230) \times 0.255=$	0.004 m ³	1箇所当り
	$V=0.004 \times 1000 \times 1.2=$	4.80 L	1箇所当り ロス20%計上
バックアップ材	$V=(0.250 \times 0.580 - 0.120 \times 0.060) \times 0.255$		
	$=$	0.035 m ³	1箇所当り
	$V=0.035 \times 1000=$	35.00 L	1箇所当り

伸縮装置撤去工

既設伸縮装置コンクリート撤去

既設取壊し断面図より $A=0.160 \times (0.500+0.350)= 0.136m^2$

コンクリート廃材

$V=0.136 \times 14.0= 1.90m^3$

$W=1.90 \times 2.35= 4.5t$

