建工第38号 福江橋補修工事 数量計算書

## 数量総括表

工種	名 称	規格	単位	数量	摘要
塗装塗替工		式	1		
	塗装面積	Rc- I 塗装系	$m^2$	180	鋼桁
	坐表 <b>山</b> 傾				
伸縮装置取替・坩	也覆すき間シールエ		式	1	
	伸縮装置取替延長		m	12. 898	
	伸縮装置本体	AIJ-20相当品	m	6. 449	軽量型
		AIJ-30相当品	m	6. 449	軽量型
	後打ちコンクリート	超速硬コンクリート	$m^3$	0. 537	δ 3H=24N
	鉄筋	SD345 D13	kg	76	
	差筋アンカー	D13*100	本	320	ctc200pitch
	地覆すき間シール延長		m	1. 288	
	シリコーン用プライマー	シリコーン樹脂用	g	10	$200 \text{g/m}^2$
	弾性シーリング材	シリコーン樹脂系	L	0. 48	JIS A 5758 耐久性区分 10030相当品
支承モルタル補修	多工		式	1	
	支承モルタル補修		基	3	
	沓座コンクリートはつり		$m^3$	0. 01	
	殼運搬		$m^3$	0. 01	
	無収縮モルタル		$m^3$	0. 03	
	型枠		$m^2$	0. 1	
	カッターエ		m	5. 2	t=25mm
足場工			式	1	
	吊足場	TYPE-A3	$m^2$	164	板張+シート張
	朝顔	TYPE-B	$m^2$	164	板張+シート張
	片側朝顔防護足場	TYPE-E	$m^2$	72	板張+シート張

福江橋

# 塗装塗替工

名称	規格	単位	数量	摘要
塗装面積	Rc- I 塗装系	$m^2$	180	鋼桁

名 称	算 式	数量
塗装塗替工		
塗装面積	Rc-I 塗装系	
主桁	H-792*300*14*22	$m^2$
	A = 0.300 * 19.900 * 1 * 3 =	17. 9
	A = 0.792 * 19.900 * 2 * 3 =	94. 6
	A = 0.200 * 0.350 * 2 * 2 * 3 =	0.8
	A = 1/2 * ( 0.200 + 0.300 ) * 0.500 * 2	
	* 2 * 3 =	1.5
	A = 0.300 * 18.200 * 2 * 3 =	32. 8
補剛材	端横桁部鉛直補剛材	
作用 例 1 <b>个</b> 4	・・・	1. 6
	A = 0.740	1.0
	   中間横桁部鉛直補剛材	
	A = 0.748 * 0.090 * 2 * 4 * 3 =	1.6
		150. 8
端横桁	[-380*100	
	A = ( 0.100 * 4 + 0.380 * 2 ) * 2.278	
	* 2 * 2 =	10. 6
	A = 1/2 * 0.310 * 0.270 * 2 * 4 * 2 =	0. 7
. ==		
中間横桁	[-380*100	
	A = ( 0.100 * 4 + 0.380 * 2 ) * 2.260	15.7
	* 2 * 3	15. 7
		27. 0
	「共作] / 」・「古」 一	21.0
支承	小判形 平面寸法460*220	
	A = 0.460 * 0.220 * 6 =	0. 6
	•	

名 称	算    式	数量
排水管	φ114.3	
	$A = 0.1143 * \pi * 1.000 * 4 =$	1.4
	Σ =	179.8

# 伸縮装置取替・地覆すき間シールエ

名称	規格	単位		数量	摘要	
	<b>水</b> 竹	中世	A1	A2	合計	100 女
伸縮装置取替延長		m	6. 449	6. 449	12. 898	
伸縮装置本体	AIJ-20相当品	m	-	6. 449	6. 449	軽量型
<b>冲相表</b> 固本体	AIJ-30相当品	m	6. 449	-	6. 449	軽量型
後打ちコンクリート	超速硬コンクリート	$\mathbf{m}^3$	0. 265	0. 272	0. 537	δ 3H=24N
鉄筋	SD345 D13	kg	38	38	76	
差筋アンカー	D13*100	本	160	160	320	ctc200pitch
地覆すき間シール延長		m	0. 644	0. 644	1. 288	
シリコーン用プライマー	シリコーン樹脂用	g	5	5	10	$200 \mathrm{g/m}^2$
弾性シーリング材	シリコーン樹脂系	L	0. 24	0. 24	0. 48	JIS A 5758 耐久性区分 10030相当品

名 称	算 式		数量
伸縮装置取替	・地覆すき間シールエ		
A1橋台			
伸縮装置	図面より		m 6. 449
取替延長		L =	0. 449
伸縮装置本体	AIJ-30相当品 軽量型	L =	m 6. 449
後打ちコンク			
	V = ( 0.343 * 0.070 + 0.243 * 0.070 ) * 6.449	=	m <sup>3</sup> 0. 265
鉄筋 (SD345 D13)	W = 6.449 * 0.995 * 5 + 0.200 * 0.995 * 32	=	kg 38
差筋アンカー (D13*100 ct	c200)		
	6. 449 / 0. 200 = 32 本 32 * 5	=	本 160

名 称	算 式	数量
伸縮装置取替	・地覆すき間シールエ	
地覆すき間シ	·	m
	L = 0.322 * 2 =	0. 644
シリコーン田	シリコーン樹脂用 200g/m²	ď
	W = 0.644 * 0.020 * 2 * 200 g/m2 =	g 5
	" 5: 5: 1	
弾性	シリコーン樹脂系(2液)	
シーリング材	JIS A 5758 耐久性区分 10030相当品	L
	A = 0.644 * 0.019 * 0.020 * 1000 =	0. 24

名 称	算   式	数量
伸縮装置取替	・地覆すき間シールエ	
A2橋台		
伸縮装置	図面より	m
取替延長	L	6. 449
伸縮装置本体	AIJ-20相当品 軽量型 L	m = 6.449
後打ちコンク		
(超速硬コンク	V = (0.351 * 0.070 + 0.251 * 0.070)	m <sup>3</sup> = 0. 272
鉄筋 (SD345 D13)	W = 6.449 * 0.995 * 5 + 0.200 * 0.995 * 32	kg = 38
差筋アンカー (D13*100 ct		本
	32 * 5	= 160

名 称	算 式	数量
伸縮装置取替	・地覆すき間シールエ	
地覆すき間シ	•	m
	L = 0.322 * 2 =	0. 644
\$.U∃ <b>\</b> .⊞	こ. U ¬ こ. ## № 円 000 - /2	,
	シリコーン樹脂用 200g/m <sup>2</sup> W = 0.644 * 0.020 * 2 * 200 g/m <sup>2</sup> =	g 5
  弾性	シリコーン樹脂 シリコーン樹脂	
	JIS A 5758 耐久性区分 10030相当品	L
	A = 0.644 * 0.019 * 0.020 * 1000 =	0. 24

福江橋

## 支承モルタル補修工

名称	規格	単位	数量	摘要
支承モルタル補修		基	3	
沓座コンクリートはつり		$m^3$	0. 01	
殼運搬		$m^3$	0. 01	
無収縮モルタル		$m^3$	0. 03	
型枠		$m^2$	0. 1	
カッターエ	_	m	5. 2	t=25mm

種別	算 式	数	量
支承モルタル	補修工		
			基
沓座モルタル	N =	3	
補修			
沓座コンクリ			
	$V = \{ 0.660 * 0.420 - (1/2 * 0.305 * 0.120 + 0.420 - (1/2 * 0.305 * 0.120 + 0.420 + $		2
	+ $1/4$ * $0.170^{2}$ * $\pi$ + $0.240$ * $0.170$ )} * $0.025$ * $3$	0.0	m <sup>3</sup>
	* 0.025 * 3 =	0.0	I
  殻運搬			${\sf m}^3$
	V = =	0.0	
  無収縮モルタ	」 ル		
	$V1 = \{ 0.660 * 0.420 - (1/2 * 0.305 * 0.120 \}$		
	+ $1/4$ * $0.170^{-2}$ * $\pi$ + $0.240$ * $0.170$ )		
	* 0.025 = 0.005		
	$V2 = \{ 0.660 * 0.420 - (1/2 * 0.305 * 0.120 \}$		
	+ $1/4$ * $0.220^{2}$ * $\pi$ + $0.240$ * $0.220$ )		
	* 0.025 = 0.004		
			$\mathrm{m}^3$
	V = (0.005 + 0.004) * 3	0.00	3
型枠			•
	A = (0.355 + 0.420 + 0.660 + 0.300)	0.4	m <sup>2</sup>
	* 0.025 * 3 =	0. 13	3
1 <i>5</i>	+-25		
カッターエ	t=25mm $L = ( 0.355 + 0.420 + 0.660 + 0.300 ) * 3 =$	5. 2	m 1
	L = ( 0.000 + 0.420 + 0.000 + 0.000 ) * 3 =	J. Z	ı

#### 福江橋

#### 足場工

名称	規格	単位	数量	摘要
吊足場	TYPE-A1	$m^2$	164	板張+シート張
朝顔	TYPE-B	$m^2$	164	板張+シート張
片側朝顔防護足場	TYPE-E	$m^2$	72	板張+シート張

名 称	算 式	数	量
足場工			
吊足場	・TYPE-A1 (板張+シート張) A = 8.200 * 19.940 =		m <sup>2</sup> 164
	・TYPE-B(板張+シート張) A = 8.200 * 19.940 =		164
	・TYPE-E(板張+シート張) A = 1.800 * 19.940 * 2 =		72