

令和8年度  
国庫補助上野川橋補修工事

辰野町 上野川橋

数量計算書

辰野町役場

1.1 数量総括表

橋名：上野川橋

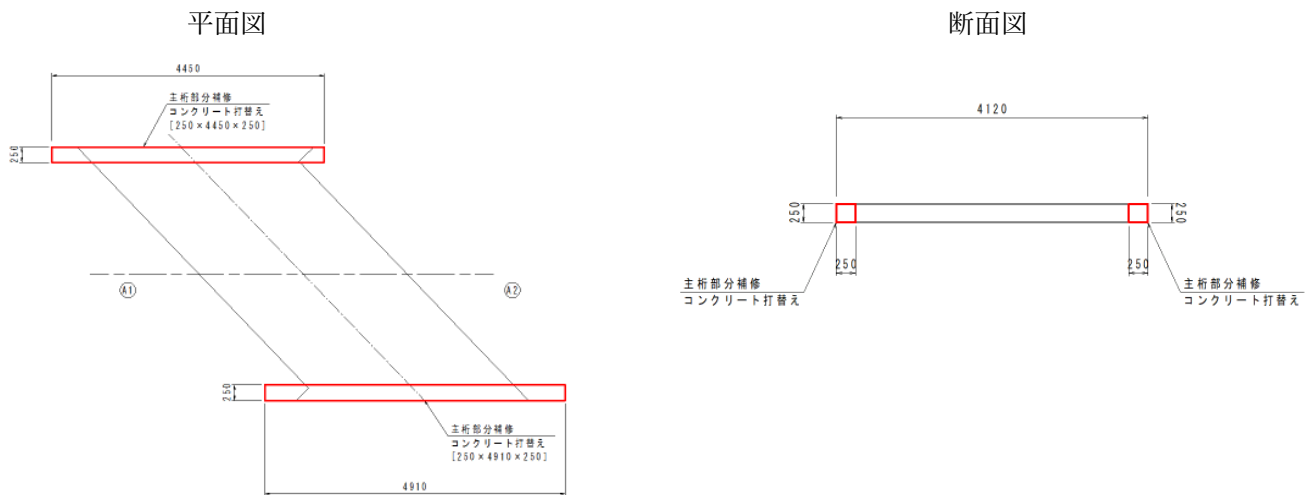
工 種		種 別	単位	数量	備 考		
床版 下面	補修	部分打替え工	コンクリート撤去	m3	0.59		
			コンクリート工	24-8-25-N	m3	0.59	
			型枠		m2	4.7	
			殻運搬処理工	殻運搬・処分	m3	0.59	W = 1.375 t
		断面修復工	下地処理	打継用プライマー	m2	1.0	
			断面修復工	ポリマーセメントモルタル	m3	0.02	左官工法
			殻運搬処理工	殻運搬・処分	m3	0.02	W = 0.049 t
		断面接合注入工 (IPH工法同等)	断面修復工	IPH工法同等	m2	16.89	下向き：16.89 m2
			サンディング工		m2	12.3	
			樹脂漏れ防止工	ポリマーセメントモルタル	kg	90.9	IPH#600相当品
			JP台座		個	609	
			ジャバラ		個	1827	3回転見込む
			台座取付	エポキシ樹脂 36孔/m2	kg	16.7	ピックアップシール相当品
			注入材	エポキシ樹脂 (E-396H相当品)	kg	91.4	3回転見込む
			注入器	IPHカプセル相当品	個	609	
			塗装接着剤	セラブレンドプライマー相当品	kg	1.4	
表面保護材	セラブレンドP-5000相当品	kg	6.8	無機系通気型撥水塗料			
下部工	A1 橋台 補修	ひび割れ 注入工	ひび割れ延長	ひび割れ幅 0.3mm<W<1.0mm	m	4.7	
			注入材	エポキシ樹脂系 比重 $\gamma=1.2$	kg	0.6	ロス率15%含む
			シール材	エポキシ樹脂系 比重 $\gamma=1.7$	kg	0.7	ロス率37%含む
		ひび割れ 充填工	低圧注入器	300mm間隔	本	16	
			ひび割れ延長	ひび割れ幅 1.0mm $\leq$ W	m	5.8	
			充填材	エポキシ樹脂系 比重 $\gamma=1.7$	kg	1.2	
	断面修復工	下地処理	打継用プライマー	m2	0.7		
		断面修復材	ポリマーセメントモルタル	m3	0.034	左官工法	
		殻運搬処理工	殻運搬・処分	m3	0.034	W = 0.080 t	
	A2 橋台 補修	ひび割れ 注入工	ひび割れ延長	ひび割れ幅 0.3mm<W<1.0mm	m	4.5	
			注入材	エポキシ樹脂系 比重 $\gamma=1.2$	kg	0.6	ロス率15%含む
			シール材	エポキシ樹脂系 比重 $\gamma=1.7$	kg	0.6	ロス率37%含む
		断面修復工	低圧注入器	300mm間隔	本	15	
			下地処理	打継用プライマー	m2	1.7	
			断面修復材	ポリマーセメントモルタル	m3	0.071	左官工法
		断面修復工 (豆板)	殻運搬処理工	殻運搬・処分	m3	0.071	W = 0.168 t
下地処理			打継用プライマー	m2	2.3		
断面修復材			ポリマーセメントモルタル	m3	0.021	左官工法	
橋面	橋面 補修	舗装打換え工	舗装版切断工	アスファルト舗装 t=15cm以下	m	10	
			既設舗装版破砕工	アスファルト舗装 t=50mm	m2	17	
			作業土工	殻運搬・処分	m3	0.8	平均厚t=50mm
				砕石積込	m3	5	既設舗装下砕石撤去
			打換え舗装工	殻運搬・処分	m3	5	
				表層 (密粒度As13Fポリマー改質II型)	m2	17	t=40mm
		基層 (粗粒度As(20))		m2	17	t=40mm	
		橋面防水工	路盤工	粒度調整砕石 (M25)	m2	17	V = 4.6 m3
			防水工	含浸材	m2	17	
			成型目地材	L型成型目地材 (橋梁用)	m	9.5	
			防護柵撤去工 運搬処理工	転落防止柵撤去		m	12.4
鋼材				t	0.12		
防護柵	防護柵設置工	橋梁用防護柵	歩行者自転車用柵兼用橋梁用防護柵 C種 H1000	m	10.51		
		転落防止柵		m	1.40		
地覆	地覆	地覆打替え工	既設地覆(高欄)撤去	コンクリート	m3	1.281	
			殻運搬・処分	m3	1.281		
			打替えコンクリート工	24-8-25BB	m3	1.198	
			型枠		m2	10.093	
			鉄筋	SD345 D16	kg	112	
		SD345 D13	kg	104			
仮設工		支保工	パイプサポート支保	空m3	10		
		足場工	単管足場	掛m2	10		
鉄筋探査		下向き	A1,A2,上流,下流	m2	2	0.5m×1.0m×4箇所	

## 1.2 主桁（床版）補修工

主桁補修工数量集計表

工事区分	細別・規格	数量	
主桁部分打替え工	コンクリート撤去	0.585 m <sup>3</sup>	
	コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	0.585 m <sup>3</sup>	
	型枠	4.680 m <sup>2</sup>	
断面修復工	下地処理材（打継用プライマー）	0.999 m <sup>2</sup>	
	断面修復材（ポリマーセメントモルタル）	0.021 m <sup>3</sup>	
断面接合注工	サンディング工	12.30 m <sup>2</sup>	
	欠損部補修工	樹脂漏れ防止：t=5mm（平均） IPH#600相当品	12.30 m <sup>2</sup>
	断面接合注工	36箇所/m <sup>2</sup> 注入3回 穿孔深さ15cm	16.89 m <sup>2</sup>
	表面仕上げ	セラブレンドプライマー相当品（1層塗り）	12.30 m <sup>2</sup>
		セラブレンドP-5000相当品（2層塗り）	12.30 m <sup>2</sup>

### (1) 主桁部分打替え工



#### a) コンクリート撤去

主桁延長 下流側： 4.45 m 上流側： 4.91 m

$$\text{下流側 } v1 = 0.25 \times 0.25 \times 4.45 = 0.278$$

$$\text{上流側 } v2 = 0.25 \times 0.25 \times 4.91 = 0.307$$

$$\text{合計} = \underline{0.585} \text{ m}^3$$

#### 殻運搬・処分

$$V = \text{a) コンクリート撤去} = 0.585 \text{ m}^3$$

$$W = 0.585 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 1.37 \text{ t}$$

#### b) 新設コンクリート 24-8-25-N

$$\text{下流側 } v1 = \text{a) コンクリート撤去 下流側 } v1 = 0.278$$

$$\text{上流側 } v2 = \text{a) コンクリート撤去 上流側 } v2 = 0.307$$

$$\text{合計} = \underline{0.585} \text{ m}^3$$

#### c) 型枠

$$\text{下流側 } A1 = (0.250 + 0.250) \times 4.45 = 2.225$$

$$\text{上流側 } A2 = (0.250 + 0.250) \times 4.91 = 2.455$$

$$\text{合計} = \underline{4.68} \text{ m}^2$$

(2) 断面修復工－左官工法

a) 集計表

名称	番号	損傷名称	形状(mm)			箇所	周長(m)	面積(m2)	体積(m3)	
			縦	横	深さ					
主桁 (床版)	①	剥離・鉄筋露出	1700	200	30	1	3.800	0.454	0.0102	
	②	剥離	100	400	30	1	1.000	0.070	0.0012	
	③	剥離	1100	200	30	1	2.600	0.298	0.0066	
	④	剥離	350	200	30	1	1.100	0.103	0.0021	
	⑤	剥離	30	800	30	1	1.660	0.074	0.0007	
小計						10.160	0.999	0.0208		
断面修復合計						10.160	0.999	0.0208		
断面修復						防錆処理あり		3.800	0.454	0.0102
						防錆処理なし		6.360	0.545	0.0106

b) 下地処理材(打継用プライマー)

$$A = \underline{\hspace{10em}} \underline{0.999} \text{ m}^2$$

c) 断面修復材(ポリマーセメントモルタル)

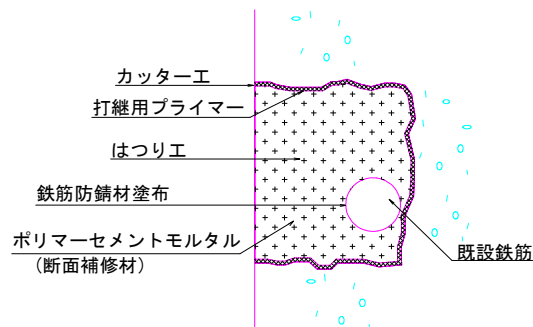
$$V = \underline{\hspace{10em}} \underline{0.0208} \text{ m}^3$$

d) 殻運搬・処分(無筋コンクリート)

$$V = c \Sigma V = \underline{\hspace{10em}} \underline{0.0208} \text{ m}^3$$

$$W = 0.0208 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = \underline{\hspace{10em}} \underline{0.04888} \text{ t}$$

断面修復工詳細図



## (3) 断面接合注入工 (IPH工法相当)

工種区分	細別・規格	数量	備考
サンディング工		12.30 m <sup>2</sup>	主桁下面
欠損部補修工	樹脂漏れ防止：t=5mm (平均) IPH#600相当品	12.30 m <sup>2</sup>	主桁下面
断面接合注入工	36箇所/m <sup>2</sup> 注入3回 穿孔深さ15cm	16.89 m <sup>2</sup>	主桁上面
表面仕上げ	セラブレンドプライマー相当品 (1層塗り)	12.30 m <sup>2</sup>	主桁下面
	セラブレンドP-5000相当品 (2層塗り)	12.30 m <sup>2</sup>	

a) サンディング工 : 主桁 (床版) 下面

$$A = 3.62 \times 3.40 = \underline{12.3} \text{ m}^2$$

b) 欠損部補修工 (樹脂漏れ防止) t = 5 mm : 主桁 (床版) 下面  
IPH#600相当品 (ロス率5%)

$$A = \text{a) サンディング工} = \underline{12.3} \text{ m}^2$$

$$W = 12.3 \times 0.005 \times 1.05 \% \times 1408 \text{ kg/m}^2 = \underline{90.9} \text{ kg}$$

c) 断面接合注入工 : 主桁 (床版) 上面から

$$A = \text{CAD計測} = \underline{16.89} \text{ m}^2$$

① JP台座

$$N = 16.89 \text{ m} \times 36 \text{ 箇所/m}^2 = \underline{609} \text{ 個}$$

② ジャバラ

$$N = 609 \text{ 個} \times 3 \text{ 回転} = \underline{1827} \text{ 個}$$

③ ピックアップシール (台座取付け)

$$W = 609 \text{ 個} \times 0.025 \text{ kg/個} \times 1.1 \text{ (ロス率)} = \underline{16.7} \text{ kg}$$

④ 注入樹脂材 (E-369H相当品)

$$W = 609 \text{ 個} \times 0.05 \text{ kg/個} \times 3 \text{ 回転} = \underline{91.4} \text{ kg}$$

⑤ IPHカプセル (注入器)

$$N = 16.89 \text{ m} \times 36 \text{ 箇所/m}^2 = \underline{609} \text{ 個}$$

d) 表面仕上げ工 : 主桁 (床版) 下面

$$A = \text{a) サンディング工} = \underline{12.30} \text{ m}^2$$

① 塗装接着材 (セラブレンドプライマー相当品)

$$W = 12.3 \text{ m}^2 \times 0.1 \text{ kg/m}^2 \times 1.1 \text{ (ロス率)} = \underline{1.4} \text{ kg}$$

② 表面保護材 (セラブレンドP-5000相当品) : 2層

$$W = 12.3 \text{ m}^2 \times 0.25 \text{ kg/m}^3 \times 2 \text{ 層} \times 1.1 \text{ (ロス率)} = \underline{6.8} \text{ kg}$$

### 1.3 下部工補修

#### (1) ひび割れ補修工－注入工

##### a) 集計表

補修位置	番号	壁厚	ひび割れ幅(mm)		ひび割れ	注入深さ	注入体積
		(mm)	範囲	中間値	延長(m)	(mm)	(m3)
A1橋台	C01	－	0.6	0.6	3.4	120	0.000245
	C02	－	0.5	0.5	0.2	100	0.000010
	C03	600	Y	0.6	0.55	300	0.000099
	C04	600	Y	0.6	0.2	300	0.000036
	C05	600	Y	0.6	0.35	300	0.000063
					小計	4.70	
A2橋台	C06	－	0.8	0.8	3.0	160	0.000384
	C07	－	0.6	0.6	0.25	120	0.000018
	C08	－	0.3	0.3	0.2	60	0.000004
	C09	－	0.3	0.3	1.0	60	0.000018
					小計	4.45	
				合計	9.15		0.000877

\*補修対象ひび割れ幅  $0.3\text{mm} < W < 1.0\text{mm}$  下部工

ただし、遊離石灰で閉塞しているひび割れは0.6mmと仮定。

\*注入深さ 式：ひび割れ深さ推定値 =  $200 \times$  ひび割れ幅

ただし、遊離石灰で閉塞しているひび割れは壁厚の1/2と仮定。

ひび割れ延長合計 9.15 = 9.15 m  
 注入体積合計 0.000877 = 0.000877 m<sup>3</sup>

##### b) 注入材 (エポキシ樹脂系 比重 $\gamma=1.2$ )

$$\begin{aligned}
 W &= \text{注入体積} \times \text{比重} \times \text{ロス率} \times 1000 \\
 W1 &= 0.000453 \times 1.2 \times 1.15 \times 1000 = 0.63 \\
 W2 &= 0.000424 \times 1.2 \times 1.15 \times 1000 = 0.59 \\
 \Sigma W &= 0.63 + 0.59 = 1.22 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

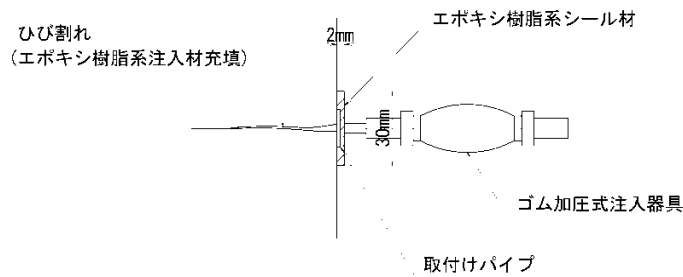
##### c) シール材 (エポキシ樹脂系 比重 $\gamma=1.7$ )

$$\begin{aligned}
 W &= \text{注入延長} \times \text{シール幅} \times \text{シール厚} \times \text{比重} \times \text{ロス率} \times 1000 \\
 W1 &= 4.70 \times 0.03 \times 0.002 \times 1.7 \times 1.37 \times 1000 = 0.66 \\
 W2 &= 4.45 \times 0.03 \times 0.002 \times 1.7 \times 1.37 \times 1000 = 0.62 \\
 \Sigma W &= 0.66 + 0.62 = 1.28 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

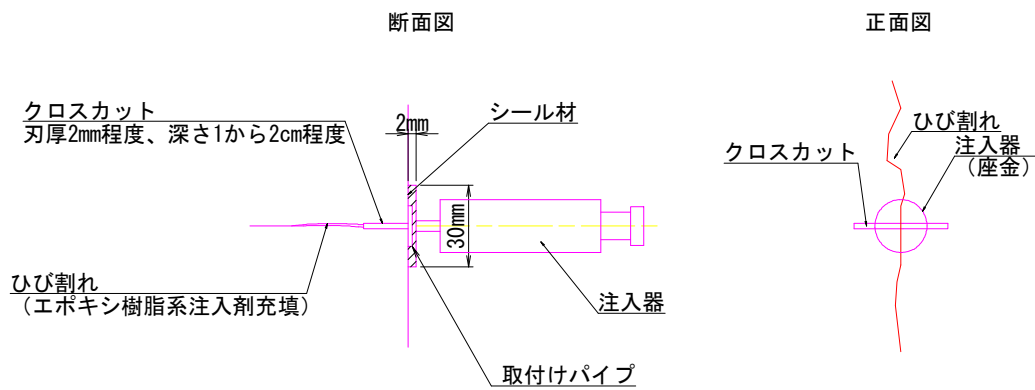
d) 低圧注入器 (300mmピッチ)

N=	注入延長 / 0.3 m			
N1=	4.70	/	0.30	= 16
N2=	4.45	/	0.30	= 15
ΣN=	16	+	15	= 31 本

ひびわれ注入詳細図



クロスカット工法



(2) ひびわれ補修工－充填工 (ひび割れ幅：1.0≦W)

1) 集計表

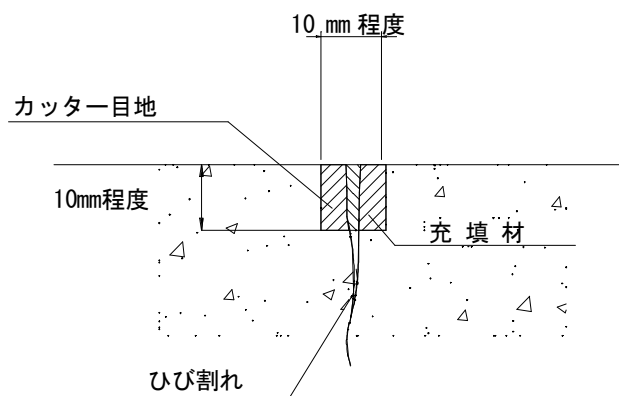
名称	番号	ひびわれ幅	ひびわれ延長	充填幅	充填深さ	充填体積
		(mm)	(m)	(mm)	(mm)	(m <sup>3</sup> )
A1橋台	J01	2.0	5.45	10	10	0.00055
	J02	1.2	0.33	10	10	0.00003
小計			5.78			0.00058
合計			5.78			0.00058

2) 充填材 (エポキシ樹脂系 比重  $\gamma=1.7$ )

$$W1 = \text{充填体積} \times \text{比重} \times \text{ロス率} \times 1000$$

$$0.00058 \times 1.7 \times 1.2 \times 1000 = \underline{\underline{1.183}} \text{ kg}$$

ひびわれ充填詳細図



(3) 断面修復工－左官工法

a) 集計表

名称	番号	損傷名称	形状(mm)			箇所	周長(m)	面積(m <sup>2</sup> )	体積(m <sup>3</sup> )		
			縦	横	深さ						
A1橋台	D01	うき	290	200	150	1	0.98	0.205	0.0087		
	D02	剥離・鉄筋露出	400	900	70	1	2.60	0.542	0.0252		
	小計						3.58	0.747	0.0339		
A2橋台	D03	剥離・鉄筋露出	500	100	70	1	1.20	0.134	0.0035		
	D04	剥離・鉄筋露出	2100	300	70	1	4.80	0.966	0.0441		
	D05	剥離・鉄筋露出	1300	200	70	1	3.00	0.470	0.0182		
	D06	剥離・鉄筋露出	400	200	70	1	1.20	0.164	0.0056		
	小計						10.20	1.734	0.0714		
断面修復合計							13.78	2.481	0.1053		
断面修復			防錆処理工あり			12.80				2.276	0.0966
						防錆処理工なし				0.98	0.205

b) 下地処理材(打継用プライマー)

$$\begin{aligned}
 A1 &= && 0.747 \\
 A2 &= && 1.734 \\
 \Sigma A &= 0.747 + 1.734 && 2.481 \quad \text{m}^2
 \end{aligned}$$

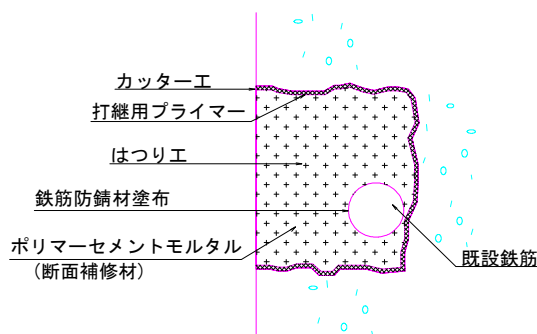
c) 断面修復材(ポリマーセメントモルタル)

$$\begin{aligned}
 V1 &= && 0.0339 \\
 V2 &= && 0.0714 \\
 \Sigma V &= 0.034 + 0.071 && 0.1053 \quad \text{m}^3
 \end{aligned}$$

d) 殻運搬・処分(無筋コンクリート)

$$\begin{aligned}
 V1 &= && \text{A1橋台 V1} && = && 0.0339 \quad \text{m}^3 \\
 W1 &= 0.0339 \times 2.35 \quad \text{t/m}^3 && && = && 0.079665 \quad \text{t} \\
 V2 &= && \text{A2橋台 V2} && = && 0.0714 \quad \text{m}^3 \\
 W2 &= 0.0714 \times 2.35 \quad \text{t/m}^3 && && = && 0.16779 \quad \text{t}
 \end{aligned}$$

断面修復工詳細図



(4) 断面修復工－左官工法（豆板）

a) 集計表

名称	番号	損傷名称	形状(mm)			箇所	周長(m)	面積(m2)	体積(m3)
			縦	横	深さ				
A2橋台	M01	豆板	400	200	10	1	1.20	0.092	0.0008
	M02	豆板	1600	100	10	1	3.40	0.194	0.0016
	M03	豆板	3400	500	10	1	7.80	1.778	0.0170
	M04	豆板	700	100	10	1	1.60	0.086	0.0007
	M05	豆板	600	150	10	1	1.50	0.105	0.0009
小計						15.50	2.255	0.0210	
断面修復合計						15.50	2.255	0.0210	
断面修復			防錆処理工なし			15.50	2.255	0.0210	

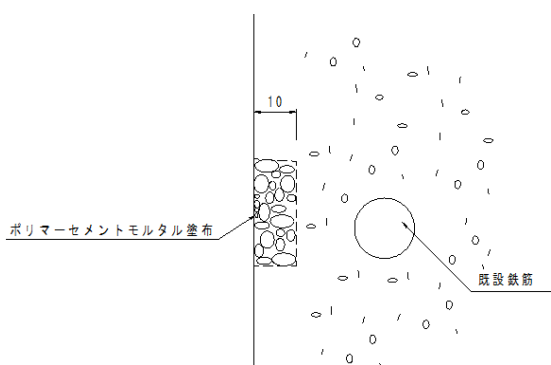
b) 下地処理材（打継用プライマー）

A2 = 2.255 m2

c) 断面修復材（ポリマーセメントモルタル）

V = 0.0210 m3

断面修復工（豆板）詳細図



## 1.4 橋面補修

### (1) 橋面防水工・舗装打替え工

計算条件			
桁長		$L = 4.67 \text{ m}$	
舗装延長 (補修前)		$L = 4.67 \text{ m}$	
舗装延長 (補修後)		$L = 4.67 \text{ m}$	
車道幅員 (補修前)		$W = 3.60 \text{ m}$	
車道幅員 (補修後)		$W = 3.62 \text{ m}$	
既設舗装平均厚		$h = 50 \text{ mm} = 0.05 \text{ m}$	
打替え後舗装平均厚		$h = 80 \text{ mm} = 0.08 \text{ m}$	

工事区分・工種・種別	細別・規格	計算式	数量
橋梁保全工事－舗装工			
橋面防水工  舗装打換え工	含浸材	$A = 4.67 \times 3.62$	$= 16.9 \text{ m}^2$
	L型成型目地材	$L = 4.81 + 4.67$	$= 9.48 \text{ m}$
	舗装版切断工	$L = 4.935 + 4.935$	$= 9.87 \text{ m}$
	舗装版破碎、As	$A = 4.67 \times 3.60$	$= 16.8 \text{ m}^2$
	殻運搬・処分：As	$V = 16.8 \times 0.05$	$= 0.8 \text{ m}^3$
	作業土工 (舗装下碎石撤去)	$V = 16.9 \times (0.085 + 0.145 + 0.38 + 0.587) / 4$	$= 5.1 \text{ m}^3$
	殻運搬・処分：碎石	$V = \text{作業土工}$	$= 5.1 \text{ m}^3$
	路盤工：粒度調整碎石M25 (平均厚 $t=270\text{mm}$ )	$A = 4.67 \times 3.62$ $V = 16.9 \times (0.055 + 0.115 + 0.35 + 0.557) / 4$	$= 16.9 \text{ m}^2$ $= 4.6 \text{ m}^3$
	基層：粗粒度As20	$A = 4.67 \times 3.62$	$= 16.9 \text{ m}^2$
	表層：密粒度As13F ポリマー改質II型	$A = 4.67 \times 3.62$	$= 16.9 \text{ m}^2$
橋梁保全工事－構造物撤去工			
防護柵撤去工	横断・転落防止柵	$L = 6.35 + 6.0$ $W = 12.35 \times 10.0 \text{ kg/m}$ と仮定	$12.35 \text{ m}$ $123.5 \text{ kg}$

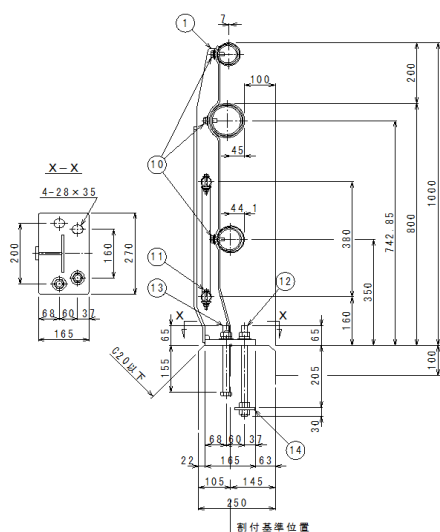
## 1.5 高欄補修

防護柵工数量集計表

工事区分	細別・規格	数量
防護柵	歩行者自転車用柵兼用橋梁用防護柵 C種 H1000	10.51 m
	転落防止柵	1.40 m

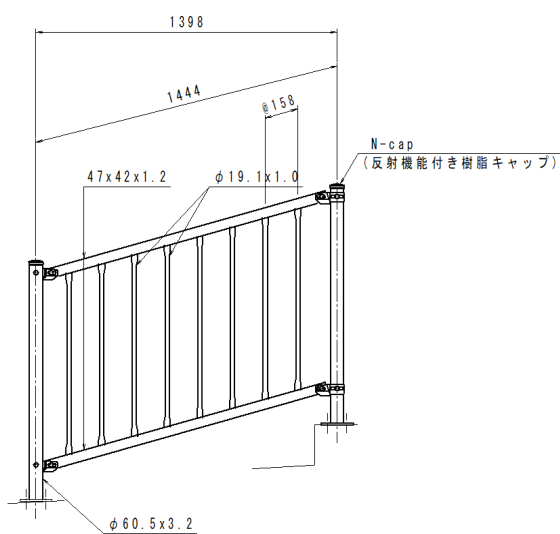
### (1) 橋梁用防護柵

歩行者自転車用柵兼用橋梁用防護柵  
C種 H1000



下流側	L1	=	5.00
上流側	L2	=	5.51
合計		=	<u>10.51</u> m

### (2) 転落防止柵



下流A1橋台側	L =	<u>1.398</u> m
---------	-----	----------------

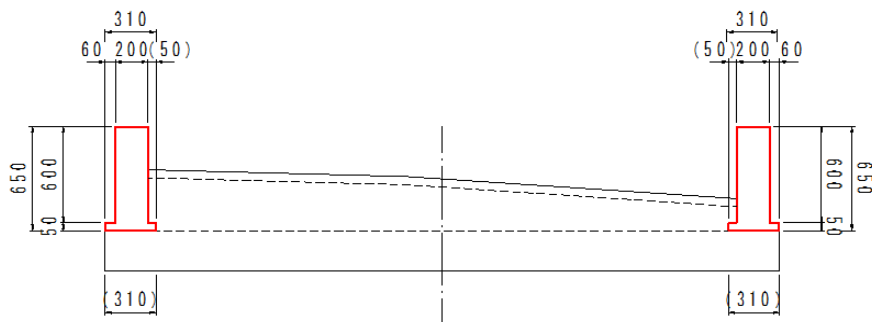
## 1.6 地覆補修

地覆打替え工

地覆工数量集計表

工事区分		細別・規格	数量	
既設	地覆Co撤去	コンクリート撤去	1.281 m <sup>3</sup>	
新設	地覆工	コンクリート $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	1.198 m <sup>3</sup>	
		型枠	10.093 m <sup>2</sup>	
		鉄筋	SD345 D16	112 kg
			SD345 D13	104 kg
	コンクリート接着工	エポキシ樹脂系	2.341 m <sup>2</sup>	

### (1) 既設地覆撤去



#### a) コンクリート撤去

地覆延長 下流側 : 4.45 m 上流側 : 4.91 m

$$\text{下流側 } v_1 = 0.65 \times 0.31 - (0.60 \times (0.06 + 0.05)) \times 4.45 = 0.603 \text{ m}^3$$

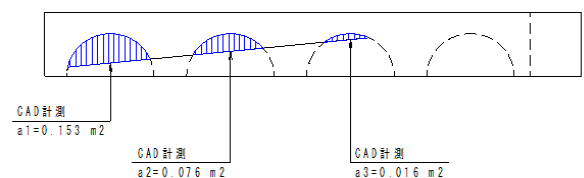
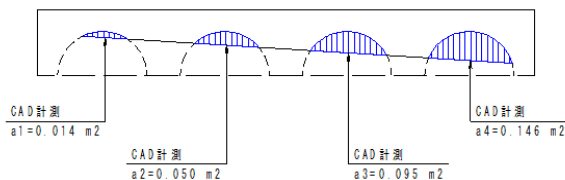
$$\text{上流側 } v_2 = 0.65 \times 0.31 - (0.60 \times (0.06 + 0.05)) \times 4.91 = 0.665 \text{ m}^3$$

$$\text{親柱} = 0.32 \times 0.32 \times 0.40 \times 3 = 0.123 \text{ m}^3$$

控除：アーチ箱抜き部

下流側

上流側



$$\text{下流側 } v_1 = (0.014 + 0.050 + 0.095 + 0.146) \times 0.20 = 0.061 \text{ m}^3$$

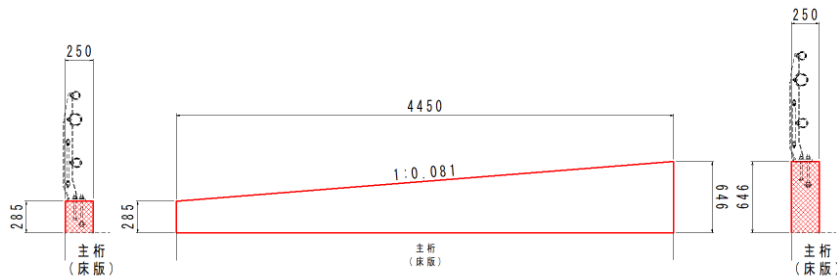
$$\text{上流側 } v_2 = (0.153 + 0.076 + 0.016) \times 0.20 = 0.049 \text{ m}^3$$

$$V = (0.603 + 0.665) - (0.061 + 0.049) + 0.123 = \underline{\underline{1.281}} \text{ m}^3$$

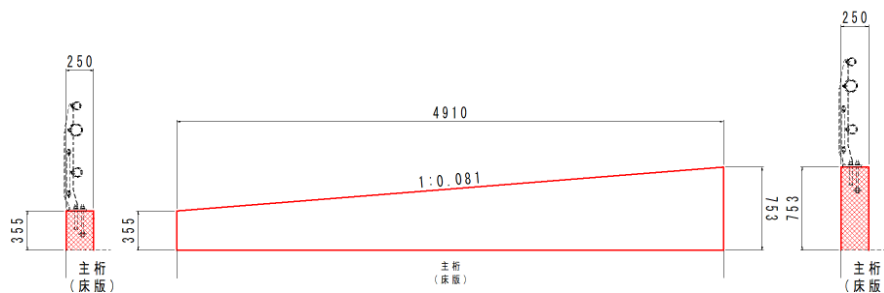
(2) 地覆打替え工

a) コンクリート  $\sigma_{ck} = 24\text{N/mm}^2$

下流側



上流側



$$\begin{aligned} \text{下流側 } v_1 &= ((0.285 \times 0.250) + (0.646 \times 0.250)) / 2 \times 4.45 &= 0.518 \\ \text{上流側 } v_2 &= ((0.355 \times 0.250) + (0.753 \times 0.250)) / 2 \times 4.91 &= 0.680 \\ \text{合計} &= \underline{1.198} \text{ m}^3 \end{aligned}$$

b) 型枠

$$\begin{aligned} \text{下流側A1} &= (0.285 + 0.646) / 2 \times 4.45 \times 2 &= 4.143 \\ \text{下流側A2} &= 0.285 \times 0.25 &= 0.071 \\ \text{下流側A3} &= 0.646 \times 0.25 &= 0.162 \\ \text{小計} &= \underline{4.376} \text{ m}^2 \\ \\ \text{上流側A1} &= (0.355 + 0.753) / 2 \times 4.91 \times 2 &= 5.440 \\ \text{上流側A2} &= 0.355 \times 0.25 &= 0.089 \\ \text{上流側A3} &= 0.753 \times 0.25 &= 0.188 \\ \text{小計} &= \underline{5.717} \text{ m}^2 \\ \text{合計} &= \underline{10.093} \text{ m}^2 \end{aligned}$$

c) 鉄筋

地覆配筋図その2 鉄筋表より

SD345	D16	112	kg
SD345	D13	104	kg

d) コンクリート接着工

エポキシ樹脂系接着剤塗布

$$\begin{aligned} \text{下流側 } v_1 &= 0.25 \times 4.45 &= 1.113 \\ \text{上流側 } v_2 &= 0.25 \times 4.91 &= 1.228 \\ \text{合計} &= \underline{2.341} \text{ m}^2 \end{aligned}$$

## 1.7 仮設工

仮設工数量集計表

工事区分	細別・規格	数量
支保工	パイプサポート支保	3.3 空m <sup>3</sup>
足場工	単管足場	6.4 掛m <sup>2</sup>
	樹脂アンカー M16	8.0 本
	等辺山形鋼	0.12 t

### (1) 支保工

パイプサポート支保

$$V = 6.5 \times 0.25 \times 2 = 3.3 \text{ 空m}^3$$

### (2) 足場工

単管足場

$$V = 3.2 \times 2 = 6.4 \text{ 掛m}^2$$

樹脂アンカー M16

$$N = 8.0 \text{ 本}$$

等辺山形鋼 100×100×10 14.9kg/m

$$L = 2.0 \times 4 = 8.0 \text{ m}$$

$$W = 8.0 \times 14.9 = 0.12 \text{ t}$$