

設計数量総括表

工事名：県道和知三次線（旭橋）橋梁整備工事

事業区分：道路維持・修繕

工事区分：橋梁保全

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
構造物補修工						
	ひび割れ注入工	0.2≦W<0.5	エポキシ樹脂2種	m	21.6	W= 0.01kg
		シール材		kg	0.01	ロスを含まない
		注入器	低圧注入器	個	72	
	断面修復工	下地処理		m ²	1.0	
		はつり工	t=30mm	m ²	1.0	
		断面修復	ポリマーセメントモルタル	m ³	0.03	
		殻運搬処理	無筋構造物	m ³	0.03	W= 0.07t
	断面修復工 (モルタル打替)	下地処理		m ²	1.3	
		はつり工	t=30mm	m ²	1.3	
		モルタル打設	無収縮モルタル	m ³	0.04	
		型枠		m ²	0.4	
		殻運搬処理	無筋構造物	m ³	0.04	W= 0.09t
	塗装塗替工	清掃・水洗	全表面	m ²	0.02	
		塗膜除去工	湿式塗膜剥離剤工法 (2回を想定)	m ²	0.03	塗布量:1.0kg/m ²
		廃材の回収・積込		m ²	0.02	
		素地調整	3種ケレン	m ²	0.02	
		下塗	弱溶剤形変形エポキシ樹脂 塗料下塗	m ²	0.02	塗布量:200g/m ²
		下塗	弱溶剤形変形エポキシ樹脂 塗料下塗	m ²	0.02	塗布量:200g/m ²
		中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂 塗料用中塗	m ²	0.02	塗布量:140g/m ²
		上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂 塗料上塗	m ²	0.02	塗布量:120g/m ²
	仮設工	足場工 (吊足場)	全面足場+シート張防護	m ²	562.2	
		足場工(片側朝顔防護足場)	シート張防護 両側施工	m ²	398.7	

1. ひび割れ補修工数量計算

1.1 ひび割れ注入工（エポキシ樹脂2種）

- ・ ひび割れ幅 0.2mm以上0.5mm未満
別途計算より

$$\begin{array}{lcl} & \text{(第1径間)} & \text{(第3径間)} \\ L = & 11.05 & + \quad 10.50 & = & 21.55 \quad \text{m} \end{array}$$

※注入量

ひび割れ深さは、ひび割れ幅の”200倍”と仮定する。

$$\begin{array}{lcl} h = & (0.0002 + 0.0005) \div 2 \times 200 & = & 0.07 \quad \text{m} \\ V = & (0.0002 + 0.0005) \div 2 \times 21.55 \times 0.07 & = & 0.001 \quad \text{m}^3 \\ w = & 0.001 \times 1.20 & = & 0.01 \quad \text{kg} \end{array}$$

1.2 シール材

$$\begin{array}{lcl} V = & 21.55 \times 0.030 \times 0.003 & = & 0.002 \quad \text{m}^3 \\ w = & 0.002 \times 1.45 & = & 0.01 \quad \text{kg} \end{array}$$

1.3 注入器（低圧注入器 30cm間隔）

$$\begin{array}{lcl} N = & 21.55 \div 0.30 \quad \text{m/個} & = & 71.83 \\ & & \div & 72 \quad \text{個} \end{array}$$

ひび割れ補修工数量計算

(単位：m)

[illegible]

ひび割れ補修工数量計算

(単位：m)

[illegible]

2. 断面修復工数量計算

2.1 下地処理

別途計算より

(第1径間) (第3径間)

$$A = 0.618 + 0.418 = 1.036 \text{ m}^2$$

2.2 はつり工 (t = 30mm)

$$A = \text{下地処理数量より} = 1.036 \text{ m}^2$$

2.3 断面修復 (ポリマーセメントモルタル)

$$V = 1.036 \times 0.030 = 0.031 \text{ m}^3$$

2.4 殻運搬処理 (無筋構造物)

$$V = 1.036 \times 0.030 = 0.031 \text{ m}^3$$

$$W = 0.031 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.073 \text{ t}$$

断面修復工数量計算

	部 位	下地処理			平 積	備 考
		B(m)	×	L(m)	(m2)	
1	上部工（第1径間）	0.15	×	0.15	0.023	
2		0.80	×	0.40	0.320	
3		0.70	×	0.35	0.245	
4		0.10	×	0.10	0.010	
5		0.20	×	0.10	0.020	

断面修復工数量計算

[illegible]

3. 断面修復工（モルタル打替）数量計算

3.1 下地処理

$$A = \{ 0.600 \times 1.000 - (\pi/4 \times 0.400^2 + 0.400 \times 0.400) \} \times 4 = 1.257 \text{ m}^2$$

3.2 はつり工（t = 30mm）

$$A = \text{下地処理数量より} = 1.257 \text{ m}^2$$

3.3 モルタル打設（無収縮モルタル）

$$V = 1.257 \times 0.030 = 0.038 \text{ m}^3$$

3.4 型 枠

$$A = (0.600 \times 1.000) \times 0.030 \times 2 \times 4 = 0.384 \text{ m}^2$$

3.5 殻運搬処理（無筋構造物）

$$V = 1.257 \times 0.030 = 0.038 \text{ m}^3$$

$$W = 0.038 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.089 \text{ t}$$

4. 塗装塗替工数量計算 (排水管取付バンド)

4.1 清掃・水洗

$$A = \pi \times 0.080 \times 0.030 \times 2 = 0.015 \text{ m}^2$$

4.2 塗膜除去工（湿式塗膜剥離剤工法〈2回を想定〉）

$$A = \text{清掃・水洗より } 0.015 \times 2 = 0.030 \text{ m}^2$$

4.3 廃材の回収・積込

$$A = \text{清掃・水洗より} = 0.015 \text{ m}^2$$

4.4 素地調整（3種ケレン）

$$A = \text{清掃・水洗より} = 0.015 \text{ m}^2$$

4.5 下塗（弱溶剤形変形エポキシ樹脂塗料下塗）

$$A = \text{清掃・水洗より} = 0.015 \text{ m}^2$$

4.6 下塗（弱溶剤形変形エポキシ樹脂塗料下塗）

$$A = \text{清掃・水洗より} = 0.015 \text{ m}^2$$

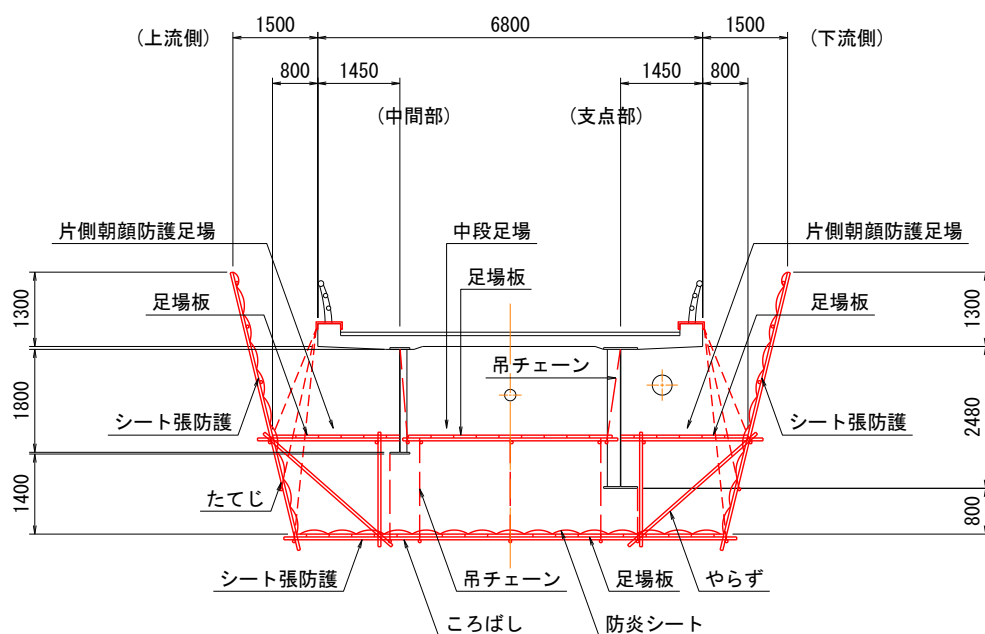
4.7 中塗（弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗）

$$A = \text{清掃・水洗より} = 0.015 \text{ m}^2$$

4.8 上塗（弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗）

$$A = \text{清掃・水洗より} = 0.015 \text{ m}^2$$

6. 仮設工数量計算書



6.1 吊足場（全面足場＋シート張防護）

・ 第1径間

$$A1 = 41.337 \times 6.800 = 281.092 \text{ m}^2$$

・ 第3径間

$$A2 = 41.337 \times 6.800 = 281.092 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 562.184 \text{ m}^2$$

6.2 片側朝顔防護足場（シート張防護，両側施工）

・ 第1径間

$$A1 = 44.304 \times 2.250 \times 2 = 199.368 \text{ m}^2$$

・ 第3径間

$$A2 = 44.304 \times 2.250 \times 2 = 199.368 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 398.736 \text{ m}^2$$