

工 事 数 量 総 括 表							
工 事 名		町道陸上橋峠線（陸上橋）橋梁補修工事			事業区分		
					工事区分		
工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
橋梁保全							
	橋梁補修工						
		ひびわれ補修工					舗装補修工と合算 (1構造物とする)
			低圧注入工	ひびわれ注入工	m	5.6	
				注入材	kg	0.3	エポキシ樹脂3種
				シール材	kg	0.5	
				注入器具	個	22	
		断面修復工					
			左官工法	ポリマーセメントモルタル	m ³	0.004	t =30mm
				断面修復材	kg	8.5	
			殻運搬	コンクリート殻	m ³	0.004	舗装修復工に合算
			殻処理	コンクリート殻	t	0.01	舗装修復工に合算
		パラペット補修工					
			構造物取壊し工		m ³	0.1	t =90mm
			コンクリート工	18N-8-20BB	m ³	0.1	
			型枠工		m ²	1.2	
	現場塗装工						
		防錆工					
			素地調整	2種ケレン相当	m ²	0.3	
			防錆塗装	水性錆転換塗料	m ²	0.3	300/m ² 2回塗り
	橋梁付属物工						
		伸縮装置取替工					
			既設伸縮装置撤去		m	18.4	
			伸縮装置設置	舗装厚内型埋設型伸縮装置	m	18.4	設計断面 0.3×0.05=0.15m ²
		シール工					
			シール工		m	—	伸縮装置設置に含む
			シーリング材	弾性シーリング材	L	0.7	
			バックアップ材		L	0.6	
		排水管補修工					

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	単位	数 量	摘 要
			排水管設置		m	10	
			はつり工		m ³	0.1	地覆とりこわし
			コンクリート工	24-8-20BB	m ³	0.1	地覆補修
			型枠工		m ²	—	上記に含む
			排水管	VP100 90° 加工品	本	8	
		高欄補修工					
			充填工		l	2.0	} 1式計上 参考 ユーロックセメント
			充填材	無収縮セメント	袋	1	
			シール工		m	1.3	
			シール材	剥離シール材	本	3	参考 はくりシールONE
		水切り設置工					
			水切り材設置	EPDMスポンジ	m	47	
			下地処理		m ²	—	設置に含む
			接着剤塗布		m ²	—	同上
	舗装工						
		舗装修復工					
			ひびわれ補修	ひびわれ注入工	m	13.0	合算数量 13.0+5.6=18.6m
				注入材	kg	5.1	5.1+0.3=5.4kg
				注入器具	個	43	43+22=65個
				シール材	kg	0.3	0.3+0.5=0.8kg
			削孔	コンクリート Φ7mm L=90mm	孔	43	注入器設置個所
			舗装版破碎工	コンクリート舗装	m ²	0.5	t=90mm
			舗装版切断工		m	6	
			舗装打換え工	24-12-20BB	m ³	0.05	t=90mm
			型枠工		m ²	0.6	
			殻運搬	コンクリート殻	m ³	0.05	合算数量 0.05+0.004≒0.05m3
			殻処理	コンクリート殻	t	0.11	0.11+0.1≒0.1t
		舗装打換え工					
			舗装版破碎工	アスファルト舗装	m ²	12	t=50mm

[illegible]

工種別集計表

ひびわれ補修工

集計表

陸上橋

[illegible]

4.1 ひびわれ補修工

(1) 低圧注入工法

箇所	番号	幅 (mm)	長さ (m)	補修延長 (m)
高欄1径間	1	0.30	0.10	0.10
	2	0.30	0.14	0.14
	3	0.40	0.22	0.22
	4	0.40	0.22	0.22
	5	0.30	0.20	0.20
	6	0.30	0.20	0.20
	7	0.30	0.18	0.18
	8	0.30	0.30	0.30
	9	0.30	0.21	0.21
	10	0.30	0.07	0.07
	11	0.40	0.35	0.35
	12	0.40	0.17	0.17
高欄2径間	1	0.80	0.30	0.30
	2	0.40	0.10	0.10
	3	0.60	0.20	0.20
	4	0.80	0.20	0.20
	5	0.40	0.21	0.21
	6	0.30	0.50	0.50
	7	0.30	0.17	0.17
	8	0.30	0.08	0.08
	9	0.30	0.17	0.17
	10	0.30	0.21	0.21
	11	0.40	0.10	0.10
	12	0.30	0.20	0.20
	13	0.30	0.20	0.20
	14	0.30	0.23	0.23
	15	0.40	0.20	0.20
地覆2径間	1	0.30	0.06	0.06
	2	0.30	0.07	0.07
補修延長合計	5.56			

ひびわれ補修延長合計 = 5.56 m

(2) ひびわれ注入工数量計算

1) 低圧注入工法

補修延長
L = 5.56 = 5.56 m

平均幅
W = 0.0004 = 0.0004 m

注入深さ
L = 0.10 (想定) = 0.10 m

注入材 (比重 : 1.10、ロス15%)
W = 5.56 × 0.0004 × 0.10 × 1000 × 1.10
× 1.15 = 0.28 kg

シーリング材 (比重 : 1.5、ロス率は積算システムで計上)
W = 5.56 × 0.002 × 0.03 × 1000 × 1.5
= 0.50 kg

注入器具 (0.25m間隔)
n = 5.56 / 0.25 = 22 個

断面修復工

集 計 表

[illegible]

4.2 断面修復工

(1) 断面修復工数量表（復旧厚さ t=30mm）

箇所	番号	はつり 深さ (m)	復旧 厚さ (m)	幅 (m)	長さ (m)	カッター 延長 (m)	はつり 面積 (m ²)	復旧 体積 (m ³)
高欄 1径間	1	0.03	0.03	0.07	0.13	0.400	0.0091	0.00014
	2	0.03	0.03	0.26	0.07	0.660	0.0182	0.00027
	3	0.03	0.03	0.05	0.05	0.200	0.0025	0.00004
	4	0.03	0.03	0.05	0.05	0.200	0.0025	0.00004
	5	0.03	0.03	0.08	0.17	0.500	0.0136	0.00020
	6	0.03	0.03	0.03	0.04	0.140	0.0012	0.00002
	7	0.03	0.03	0.05	0.05	0.200	0.0025	0.00004
	8	0.03	0.03	0.05	0.05	0.200	0.0025	0.00004
	9	0.03	0.03	0.05	0.05	0.200	0.0025	0.00004
	10	0.03	0.03	0.10	0.05	0.300	0.0050	0.00008
	11	0.03	0.03	0.10	0.10	0.400	0.0100	0.00015
	12	0.03	0.03	0.04	0.10	0.280	0.0040	0.00006
	13	0.03	0.03	0.04	0.05	0.188	0.0022	0.00003
	14	0.03	0.03	0.08	0.10	0.360	0.0080	0.00012
	15	0.03	0.03	0.08	0.10	0.360	0.0080	0.00012
	16	0.03	0.03	0.07	0.17	0.480	0.0119	0.00018
	17	0.03	0.03	0.07	0.10	0.340	0.0070	0.00011
	18	0.03	0.03	0.05	0.15	0.400	0.0075	0.00011
	19	0.03	0.03	0.07	0.07	0.280	0.0049	0.00007
	20	0.03	0.03	0.07	0.09	0.320	0.0063	0.00009
	21	0.03	0.03	0.04	0.10	0.280	0.0040	0.00006
高欄 2径間	1	0.03	0.03	0.06	0.18	0.480	0.0108	0.00016
	2	0.03	0.03	0.08	0.04	0.240	0.0032	0.00005
	3	0.03	0.03	0.03	0.07	0.200	0.0021	0.00003
	4	0.03	0.03	0.05	0.05	0.200	0.0025	0.00004
	5	0.03	0.03	0.07	0.15	0.440	0.0105	0.00016
	6	0.03	0.03	0.05	0.05	0.200	0.0025	0.00004
	7	0.03	0.03	0.05	0.05	0.200	0.0025	0.00004
	8	0.03	0.03	0.09	0.11	0.400	0.0099	0.00015
	9	0.03	0.03	0.06	0.11	0.340	0.0066	0.00010
	10	0.03	0.03	0.05	0.10	0.300	0.0050	0.00008
	11	0.03	0.03	0.04	0.08	0.240	0.0032	0.00005
	12	0.03	0.03	0.22	0.11	0.660	0.0242	0.00036
	13	0.03	0.03	0.05	0.10	0.300	0.0050	0.00008
	14	0.03	0.03	0.04	0.07	0.220	0.0028	0.00004
	15	0.03	0.03	0.34	0.08	0.840	0.0272	0.00041
	16	0.03	0.03	0.06	0.09	0.300	0.0054	0.00008
	17	0.03	0.03	0.04	0.06	0.200	0.0024	0.00004
	18	0.03	0.03	0.05	0.08	0.260	0.0040	0.00006
	19	0.03	0.03	0.16	0.08	0.480	0.0128	0.00019
地覆 2径間	1	0.03	0.03	0.10	0.05	0.300	0.0050	0.00008
	2	0.03	0.03	0.10	0.10	0.400	0.0100	0.00015
	合計					13.888	0.291	0.004

(2) 補修数量総括表

工種	箇所	カッター 延長 (m)	はつり 面積 (m ²)	復旧 体積 (m ³)
左官工法	高欄、地覆 (t=30)	13.888	0.291	0.004

(3) 数量計算

補修数量

$V = 0.004 \qquad \qquad \qquad = 0.004 \quad \text{m}^3$

断面修復材（ポリマーセメントモルタル 1,638kg/m³、ロス率18% 土木工事積算基準より）

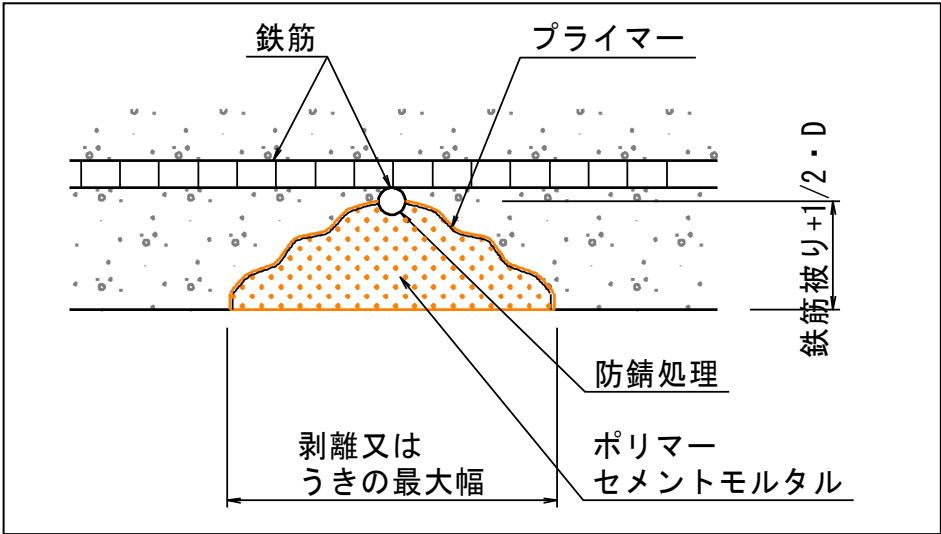
$W = 0.004 \times 1638 \times 1.180 \qquad \qquad \qquad = 8.5 \quad \text{kg}$

殻運搬

$V = 0.004 \qquad \qquad \qquad = 0.004 \quad \text{m}^3$

殻処理

$W = 0.004 \times 2.35 \qquad \qquad \qquad = 0.01 \quad \text{t}$



工種別集計表

集計表

[illegible]

4.3 パラペット補修工

(1) 構造物取り壊し工(t=90mm)

$$V = (6.701 + 6.305) \div 2 \times 0.17 \times 0.09 = 0.10 \text{ m}^3$$

(2) コンクリート工(18-8-20BB)

$$V = (6.701 + 6.305) \div 2 \times 0.17 \times 0.09 = 0.10 \text{ m}^3$$

(3) 型枠工

$$A = (6.701 + 6.305) \times 0.09 = 1.17 \text{ m}^2$$

陸上橋

[illegible]

4.4 防錆工

(1) 素地調整 (2種ケレン相当)

 支承ずれ止め金具

A

=

0.08

×

0.02

×

2

+

0.08

×

0.295

+

0.02

×

0.295

)

×

8

=

0.3

m²

(2) 防錆工 (2回塗り 水性錆転換塗料 標準塗布量=300g/m²)

A

=

0.3

=

0.3

m²

工種別集計表

伸縮装置取替工

集計表

陸上橋

[illegible]

4.5 伸縮装置取替工

(1) 既設伸縮装置撤去

$$L = 6.13 \times 3 = 18.39 \text{ m}$$

(2) 伸縮装置設置工

(舗装厚内型埋設伸縮装置)

$$L = 6.13 \times 3 = 18.39 \text{ m}$$

集計表 陸上橋

[illegible]

4.6 シール工

(1) シール工

$$L = (0.09 + 0.08) \times 6 = 1.02 \text{ m}$$

(2) シリコン系シーリング材

(A1 10mm×10mm, A2 15mm×15mm, P1 35mm×35mm 高弾性シーリング材 ロス率30%：メーカー積算資料参照)

$$\begin{aligned} V = & (0.01 \times 0.01 \times (0.09 + 0.08) \times 2 \\ & + 0.015 \times 0.015 \times (0.09 + 0.08) \times 2 \\ & + 0.035 \times 0.035 \times (0.09 + 0.08) \times 2) \\ & \times 1000 = 0.53 \text{ l} \end{aligned}$$

$$V = 0.53 \times 1.3 = 0.69 \text{ l}$$

(3) バックアップ材

(A1 10mm×10mm, A2 15mm×15mm, P1 35mm×35mm ロス率10%：メーカー積算資料参照)

$$\begin{aligned} V = & (0.01 \times 0.01 \times (0.09 + 0.08) \times 2 \\ & + 0.015 \times 0.015 \times (0.09 + 0.08) \times 2 \\ & + 0.035 \times 0.035 \times (0.09 + 0.08) \times 2) \\ & \times 1000 = 0.53 \text{ l} \end{aligned}$$

$$V = 0.53 \times 1.1 = 0.58 \text{ l}$$

排水管補修工

集 計 表

[illegible]

4.7 排水管補修工

(1) 排水管設置

$$1 = (0.39 + 0.82) \times 8 = 9.68 \text{ m}$$

(2) はつり工

橋台側

$$V = (0.2 \times 0.16 \times 0.40 - 0.057 \times 0.057 \times 3.14 \times 0.4) \times 4 = 0.03 \text{ m}^3$$

橋脚側

$$V = (0.2 \times 0.16 \times 0.4 + 0.11 \times 0.425 \times 0.0425) \times 4 = 0.06 \text{ m}^3$$

合計 = 0.09 m³

(3) コンクリート工(24-8-20BB)

$$V = (0.2 \times 0.16 \times 0.4 - 0.057 \times 0.057 \times 3.14 \times 0.4) \times 8 = 0.07 \text{ m}^3$$

(4) 型枠工

$$A = (0.02 + 0.16 \times 0.2 + 0.004) \times 8 = 0.40 \text{ m}^2$$

(5) 排水管（VP100 90° 加工品）

$$n = 8 \text{ 本}$$

陸上橋

[illegible]

4.8 高欄補修工

(1) 充填工

$$V = ((0.169 + 0.217) \div 2 + 0.2) \times 0.25 \\ \times 0.02 \times 1000 = 1.97 \text{ t}$$

(2) 充填材

(密度1.54 参考：太平洋ユーロックスセメント ロス率10%メーカー聞き取り 1袋20kg)

$$V = 1.97 \times 1.54 \times 1.1 = 3.34 \text{ kg}$$

$$n = 3.34 \div 20 = 1 \text{ 袋}$$

(3) シール工

$$L = 0.169 + 0.2 + 0.25 + 0.2 + 0.217 + 0.255 \\ = 1.29 \text{ m}$$

(4) シール材(参考：ボンドはくりシールONE ロス率37%：ひび割れ補修参考 本/0.333 t)

$$V = 0.04 \times 0.01 \times 1.29 \times 1000 \times 1.37 = 0.707 \text{ t}$$

※シール材幅=40mm、シール材厚さ10mmとする。

$$n = 0.71 \div 0.333 = 3 \text{ 本}$$

工種別集計表

水切り設置工

集計表

陸上橋

[illegible]

4.9 水切り設置工

(1) 水切り材設置(EPDM樹脂)

$$\begin{aligned} L &= 1.10 + 9.60 + 1.05 + 1.10 + 9.91 + 0.74 \\ &+ 0.74 + 9.87 + 1.14 + 0.75 + 9.92 + 1.08 \\ &= 47.0 \quad \text{m} \end{aligned}$$

(2) 下地処理(水切り材面長さ25mm)

$$A = 47.00 \times 0.025 = 1.18 \quad \text{m}^2$$

(3) 接着剤塗布(水切り材面長さ25mm)

$$A = 47.00 \times 0.025 = 1.18 \quad \text{m}^2$$

陸上橋

[illegible]

4.10 舗装修復工

1. 注土工

(1) 施工数量

$$L = 1.20 \times 5 + 1.00 \times 7 = 13.0 \text{ m}$$

(2) 数量計算

1) 低圧注土工法

補修延長

$$L = 13.0 = 13.0 \text{ m}$$

平均幅

$$W = 0.3 = 0.3 \text{ m}$$

注入深さ

$$L = 0.001 \text{ (想定)} = 0.001 \text{ m}$$

注入材 (比重: 1.10、ロス20% 参考: エバーボンドEP-301)

$$W = 13.0 \times 0.3 \times 0.001 \times 1000 \times 1.10 \times 1.2 = 5.15 \text{ kg}$$

注入器具 (0.3m間隔)

$$n = 13.0 / 0.3 = 43 \text{ 個}$$

シール材 (座金貼り付け用 シール厚さ2mm 座金個数=43個)

(座金寸法50mm×50mm 比重: 1.5 参考: エバーボンドGP3、ロス率は積算時に計上)

$$W = 0.05 \times 0.05 \times 0.002 \times 1000 \times 1.5 \times 43 = 0.32 \text{ kg}$$

削孔 (コンクリート舗装 Φ7mm L=90mm)

$$n = 13.0 / 0.3 = 43 \text{ 孔}$$

2. 舗装打ち換え工

(1) 舗装版破碎工

コンクリート舗装 (t=90)

$$A = 6.13 \times 0.085 = 0.5 \text{ m}^2$$

(2) 舗装版切断工

コンクリート舗装 (t=90)

$$L = 6.13 = 6.13 \text{ m}$$

(3) コンクリート工

(24-12-20BB)

$$V = 6.1 \times 0.085 \times 0.09 = 0.05 \text{ m}^3$$

(4) 型枠工

$$A = 6.13 \times 0.09 = 0.55 \text{ m}^2$$

(5) 殻運搬

(コンクリート殻)

$$V = 0.05 \quad = \quad 0.05 \quad \text{m}^3$$

(6) 殻処理

(コンクリート殻)

$$W = 0.05 \times 2.35 \quad = \quad 0.11 \quad \text{t}$$

陸上橋

[illegible]

4.11 舗装工

(1) 舗装版破碎工

AS舗装 (t=50)

$$A = 1.0 \times 6.02 \times 2 = 12.0 \text{ m}^2$$

(2) 舗装版切断工

AS舗装 (t=50)

$$L = (6.13 + 1.0 \times 2) \times 2 = 16.26 \text{ m}$$

(3) 舗装打換工

表層 (再生密粒度 (20), t=50)

$$A = 1.0 \times 6.02 \times 2 = 12.0 \text{ m}^2$$

(4) 殻運搬

(アスファルト殻)

$$V = 12.0 \times 0.05 = 0.6 \text{ m}^3$$

(5) 殻処理

(アスファルト殻)

$$W = 0.6 \times 2.35 = 1.4 \text{ t}$$

陸上橋

[illegible]

4.12 足場工

(1) 数量計算

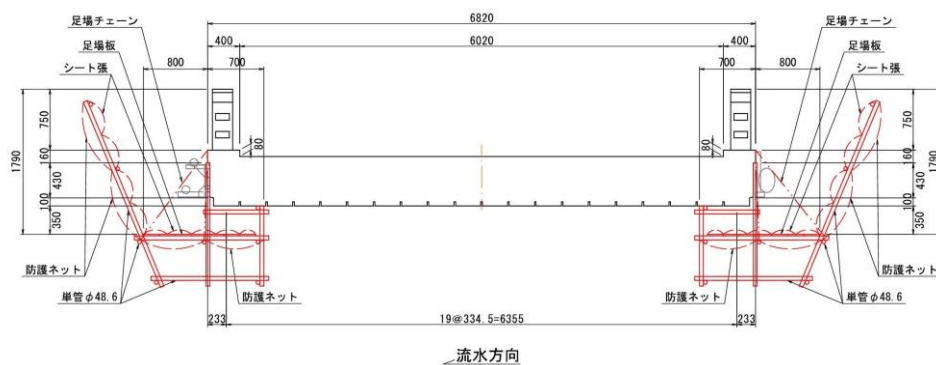
高欄、支承、排水管補修足場 (TYPE E)

$$\begin{aligned}
 A = & (22.64 \times 1.5 - 1.24 \times 1.2) + (23.90 \\
 & \times 1.5 - 1.24 \times 1.15 - 0.64 \times 0.90 \\
 & - 0.62 \times 0.90) = 66 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

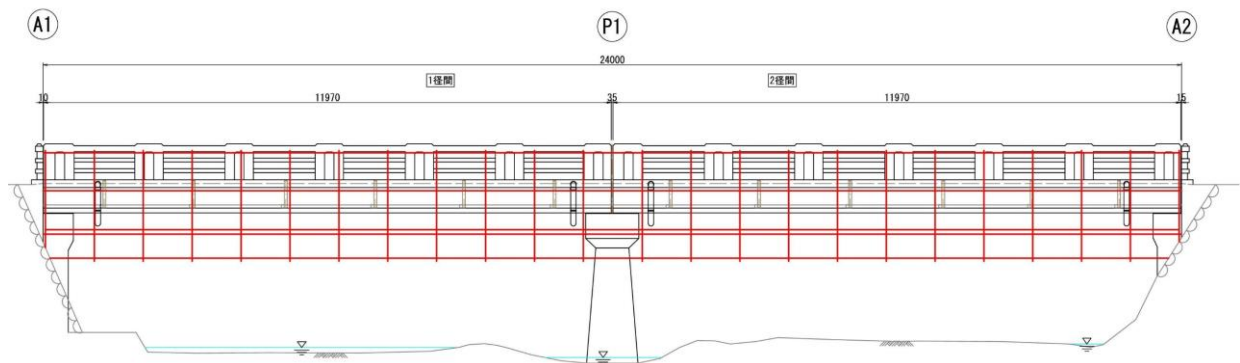
(2) 参考図

補修足場 (吊足場)

断面図



側面図



平面图

