

令和6年度（道補）町道亘理浜吉田線 下浜街道橋 外 橋梁修繕工事

数量計算書

当初

目次

頁

§1	下浜街道橋	1
	数量総括表	2
	橋面補修工	3
	頂版補修工	5
	防護柵部分交換工	8
	表面含浸工	10
§2	新丁北橋	12
	数量総括表	13
	橋面補修工	14
	上部工補修工	16
	下部工補修工	18
	表面含浸工	20
§3	無名橋 20	22
	数量総括表	23
	上部工補修工	24
	下部工補修工	27
	地覆補修工	29
	表面含浸工	31
§4	西木倉橋	33
	数量総括表	34
	橋面補修工	35
	頂版補修工	37
	側壁補修工	39
	地覆補修工	41
	防護柵部分交換工	43
	表面含浸工	45

町道 亘理浜吉田線

下浜街道橋

下浜街道橋 数量総括表

種 別	仕 様	単 位	数 量		備 考
橋面補修工	床版防水工				
	防水層	塗膜系	m ²	47.9	48
	成形目地材	t=5mm	m	9.9	10
	端部目地材処理	t=5mm	m	9.9	10
	既設舗装撤去工	t=50mm	m ²	66.0	66
	殻運搬		m ³	3.3	3
	舗装版新設	t=50mm	m ²	66.0	66
	目地設置工		m	33.8	34
	ウレタン系目地材		k g	24.80	25
防護柵部分 交換工	新設数量				
	袖ビーム		m	2.6	3 4枚
	笠木	[-150×50×3.2×2000	m	8.6	9 8.6m÷2.0m=5枚
	ビーム	2.3×50×350×4330	m	8.7	9 8.70m÷4.33m=2枚
	ブラケット取り付け用B.N.W	M16	組	28	28
	ビーム取り付け用B.N.W	M20	組	12	12
	防護柵長		m	10.0	10
	撤去工		m	10.0	10
	袖ビーム		k g	43.3	43
	笠木	[-150×50×3.2	k g	80.5	81
	ビーム	2.3×50×350×4330	k g	142.0	142
	合計		k g	265.8	266
頂版補修工	断面修復工	断面修復体積	m ³	0.027	0.027 ポリマーセメント
	ひびわれ注入工	ひびわれ幅0.2mm～1.0mm	m	2.10	2.1 エポキシ樹脂
表面含浸工	表面含浸工	けい酸塩系含浸材	m ³	111.3	111

橋 面 補 修 工 数 量 集 計 表

[illegible]

橋面補修工

工種・規格	算 式	数 量
1)床版防水工		
(1)防水層	塗膜系 $A = 9.080 \times 5.270 = 47.85$	47.85 m ²
(2)成形目地材	t=5mm,w=50mm $L = 5.270 + 4.587 = 9.86$	9.86 m
(3)端部目地材処理	t=5mm,w=120mm $L = 5.270 + 4.587 = 9.86$	9.86 m
2)舗装工		
(1)既設舗装撤去工	t=50mm $A = 9.080 \times 7.270 = 66.01$	66.01 m ²
(2)殻運搬	$V = 66.01 \times 0.05 = 3.301$ $W = 3.30 \times 0.05 \times 2.30 = 0.38$	3.30 m ³ 0.38 kg
(3)舗装版新設	t=50mm $A = 9.080 \times 7.270 = 66.01$	66.01 m ²
3)目地設置工		
(1)目地設置工	$L = 17.318 + 16.500 = 33.82$	33.82 m
(2)ウレタン系目地材	$V = 0.020 \times 0.030 \times (17.318 + 16.500) = 0.0203$ 目地材の比重=1.22 $W = 1220\text{kg/m}^3 \times 0.0203 = 24.77$	0.0203 m ³ 24.77 kg

頂 版 補 修 工 数 量 集 計 表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm

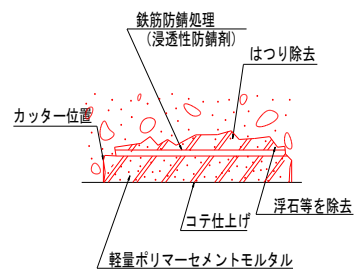
0.35m²/m² (0.016×3.14×7)

0.29m²/m² (0.013×3.14×7)

0.64m²/m² 1m²当り鉄筋面積

0.14kg/m²

0.09kg/m² 1m²当り塗布量



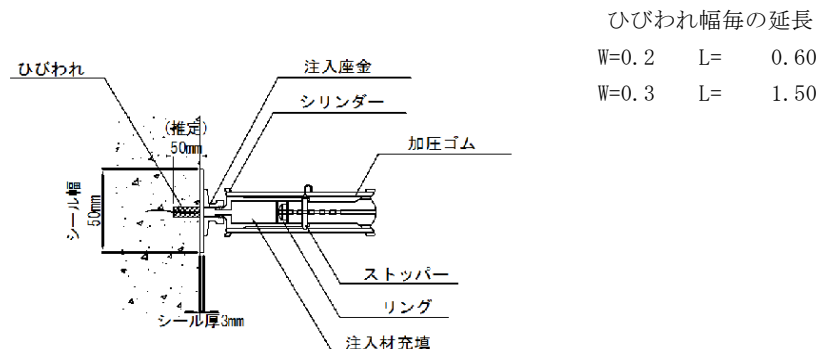
部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m ³)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m ²)	断面修復 体積 (m ³)
頂版	1	0.15	0.15	1	0.050	0.002	0.600	0.002	0.023	0.002
	2	0.20	0.20	1	0.050	0.002	0.800	0.004	0.040	0.002
	3	0.20	0.40	1	0.050	0.004	1.200	0.007	0.080	0.004
	4	0.20	0.20	2	0.050	0.004	0.800	0.004	0.040	0.004
	5	0.25	0.25	1	0.050	0.004	1.000	0.006	0.063	0.004
	6	0.20	0.15	1	0.050	0.002	0.700	0.003	0.030	0.002
	7	0.15	0.15	2	0.050	0.003	0.600	0.002	0.023	0.003
	8	0.15	0.15	1	0.050	0.002	0.600	0.002	0.023	0.002
	9	0.20	0.20	1	0.050	0.002	0.800	0.004	0.040	0.002
	10	0.20	0.20	1	0.050	0.002	0.800	0.004	0.040	0.002
計						0.027	7.900	0.038	0.402	0.027

ひびわれ補修工

1) ひびわれ延長 (図面より)

補修工法 位 置		ひびわれ幅 (mm)	単位(m)		摘要
			ひびわれ充填工	ひびわれ注工	
			1.0mmより大きい	0.2mm～1.0mm	
頂版	(1)	0.20	—	0.60	エポキシ樹脂
	(2)	0.30	—	1.20	〃
	(3)	0.30	—	0.30	〃
合 計			0.00	2.10	

2) ひびわれ注工



・ シール材 (比重 $\gamma=1.6$)

$$W = 1,600 \text{ kg/m}^3 \times 2.10 \text{ m} \times 0.05 \times 0.003 = 0.504 \text{ kg}$$

・ 注入器 (@250程度)

$$N = 2.10 / 0.25 \approx 9 \text{ 個}$$

・ 注入材 (比重 $\gamma=1.14$)

1) $W=0.2$

ひびわれ1m当りの体積Vは

$$V = 0.00020 \times 0.050 \times 1.000 = 0.0000100 \text{ m}^3$$

$$W = 1,140 \text{ kg/m}^3 \times 0.000010 \times 0.60 = 0.007 \text{ kg}$$

2) $W=0.3$

ひびわれ1m当りの体積Vは

$$V = 0.00030 \times 0.050 \times 1.000 = 0.0000150 \text{ m}^3$$

$$W = 1,140 \text{ kg/m}^3 \times 0.000015 \times 1.50 = 0.026 \text{ kg}$$

$$\Sigma = 0.033 \text{ kg}$$

防護柵部分交換工数量集計表

[illegible]

防護柵部分交換工

工種・規格	算 式	数 量
1)新設工		
(1)袖ビーム	$L = 0.660 \times 4 = 2.64$	2.64 m
(2)笠木	$[-150 \times 50 \times 3.2]$ $L = 4.300 \times 2 = 8.60$	8.60 m
(3)ビーム	$2.3 \times 50 \times 350 \times 4330$ $L = 4.330 \times 2 = 8.66$	8.66 m
(4)鋼材	M16B.N $N = 14 \times 2 = 28$	28 組
	M20B.N $N = 6 \times 2 = 12$	12 組
(5)防護柵長	$L = 5.000 \times 2 = 10.00$	10.00 m
2)撤去工		
(1)袖ビーム	$L = 0.660 \times 4 = 2.64$ $W = 2.640 \times 16.4 \text{ kg/m} = 43.30$	2.64 m 43.30 kg
(2)笠木	$[-150 \times 50 \times 3.2]$ $L = 4.300 \times 2 = 8.60$ $W = 8.600 \times 9.36 \text{ kg/m} = 80.50$	8.60 m 80.50 kg
(3)ビーム	$2.3 \times 50 \times 350 \times 4330$ $L = 4.330 \times 2 = 8.66$ $W = 8.660 \times 16.4 \text{ kg/m} = 142.02$	8.66 m 142.02 kg

表 面 含 浸 工 数 量 集 計 表

[illegible]

表面含浸工

工種・規格	算 式	数 量
表面含浸工 1)BOX部	<p>けい酸塩系含浸材</p> <p>①.頂版</p> $A1 = 22.500 \times 2.100 = 47.25 \text{ m}^2$ <p>②.側壁</p> $A2 = 22.500 \times 1.000 \times 2$ $+ 22.500 \times 0.212 \times 4 = 64.08 \text{ m}^2$ $\Sigma = 111.33 \text{ m}^2$	111.33 m2

町道 大原北新丁線

新丁北橋

新丁北橋 数量総括表

種 別		仕 様	単 位	数 量		備 考
橋面補修工	床版防水工					
	防水層	塗膜系	m2	13.1	13	
	舗装工					
	既設舗装撤去工	t=50mm	m2	21.0	21	
	殻運搬		m3	1.1	1	
	舗装版新設	t=50mm	m2	21.0	21	
	目地設置工		m	8.0	8	
	ウレタン系目地材		k g	5.9	6	
上部工補修工	断面修復工	断面修復体積	m3	0.129	0.129	ポリマーセメント
下部工補修工	断面修復工	断面修復体積	m3	0.015	0.015	ポリマーセメント
表面含浸工	表面含浸工	けい酸塩系含浸材	m2	25.7	26	

橋 面 補 修 工 数 量 集 計 表

[illegible]

橋面補修工

工種・規格	算 式	数 量
1)床版防水工		
(1)防水層	塗膜系 $A = 3.280 \times 3.980 = 13.05$	13.05 m ²
2)舗装工		
(1)既設舗装撤去工	t=50mm $A = 3.280 \times 3.980 = 13.05$	13.05 m ²
	擦り付け舗装分 $A = 1.000 \times 3.980 \times 2 = 7.96$	7.96 m ²
	$\Sigma A = 21.01$	21.01 m ²
(2)殻運搬	$V = 21.01 \times 0.05 = 1.051$ $W = 21.01 \times 0.05 \times 2.30 = 2.417$ (普通コンクリートとして算出)	1.05 m ³ 2.42 kg
(3)舗装版新設	t=50mm $A = 3.280 \times 3.980 = 13.05$	13.05 m ²
	擦り付け舗装分 $A = 1.000 \times 3.980 \times 2 = 7.96$	7.96 m ²
	$\Sigma A = 21.01$	21.01 m ²
3)目地設置工		
(1)目地設置工	$L = 3.980 \times 2 = 7.96$	7.96 m
(2)ウレタン系目地材	$V = 0.020 \times 0.030 \times 3.980 \times 2 = 0.0048$ 目地材の比重=1.22 $W = 1220\text{kg/m}^3 \times 0.0048 = 5.86$	0.0048 m ³ 5.86 kg

上部工補修工数量集計表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

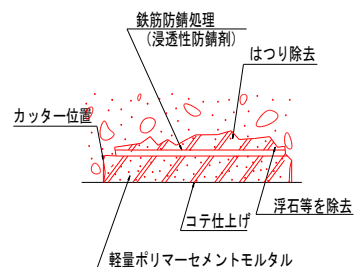
主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm
0.35m²/m² (0.016×3.14×7)
0.29m²/m² (0.013×3.14×7)
0.64m²/m² 1m²当り鉄筋面積
0.14kg/m²
0.09kg/m² 1m²当り塗布量



部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m ³)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m ²)	断面修復 体積 (m ³)
主桁	1	0.22	1.60	1	0.050	0.018	3.640	0.032	0.352	0.018
	2	0.22	0.15	1	0.050	0.002	0.740	0.003	0.033	0.002
	3	0.35	0.20	1	0.050	0.004	1.100	0.006	0.070	0.004
	4	1.85	0.15	1	0.050	0.014	4.000	0.025	0.278	0.014
	5	2.86	0.10	1	0.050	0.015	5.920	0.026	0.286	0.015
	6	0.45	0.40	1	0.050	0.009	1.700	0.016	0.180	0.009
	7	0.25	0.30	1	0.050	0.004	1.100	0.007	0.075	0.004
	8	0.22	0.15	1	0.050	0.002	0.740	0.003	0.033	0.002
	9	0.30	0.15	2	0.050	0.005	1.800	0.008	0.090	0.005
	10	0.50	0.15	1	0.050	0.004	1.300	0.007	0.075	0.004
	11	0.22	0.15	1	0.050	0.002	0.740	0.003	0.033	0.002
	12	0.22	0.15	2	0.050	0.004	1.480	0.006	0.066	0.004
	13	0.15	0.15	1	0.050	0.002	0.600	0.002	0.023	0.002
	14	0.22	0.20	1	0.050	0.003	0.840	0.004	0.044	0.003
	15	0.15	0.15	1	0.050	0.002	0.600	0.002	0.023	0.002
	16	0.35	0.20	1	0.050	0.004	1.100	0.006	0.070	0.004
	17	0.15	0.15	1	0.050	0.002	0.600	0.002	0.023	0.002
	18	0.15	0.15	1	0.050	0.002	0.600	0.002	0.023	0.002
	19	0.35	0.15	1	0.050	0.003	1.000	0.005	0.053	0.003
	20	0.50	0.15	1	0.050	0.004	1.300	0.007	0.075	0.004
	21	0.20	0.15	2	0.050	0.003	1.400	0.005	0.060	0.003
横桁	22	0.10	0.10	1	0.050	0.001	0.400	0.001	0.010	0.001
	23	0.30	0.17	1	0.050	0.003	0.940	0.005	0.051	0.003
	24	0.10	0.40	1	0.050	0.002	1.000	0.004	0.040	0.002
	25	0.17	0.65	1	0.050	0.006	1.640	0.010	0.111	0.006
	26	0.30	0.17	1	0.050	0.003	0.940	0.005	0.051	0.003
	27	0.30	0.17	1	0.050	0.003	0.940	0.005	0.051	0.003
	28	0.30	0.17	1	0.050	0.003	0.940	0.005	0.051	0.003
計						0.129	39.100	0.212	2.330	0.129

※番号25の面積はCAD計測による

下部工補修工数量集計表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm

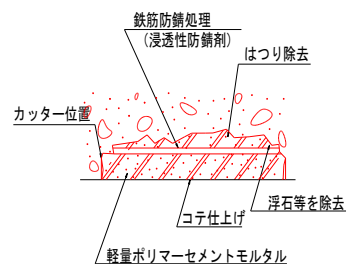
0.35m²/m² (0.016 × 3.14 × 7)

0.29m²/m² (0.013 × 3.14 × 7)

0.64m²/m² 1m²当り鉄筋面積

0.14kg/m²

0.09kg/m² 1m²当り塗布量



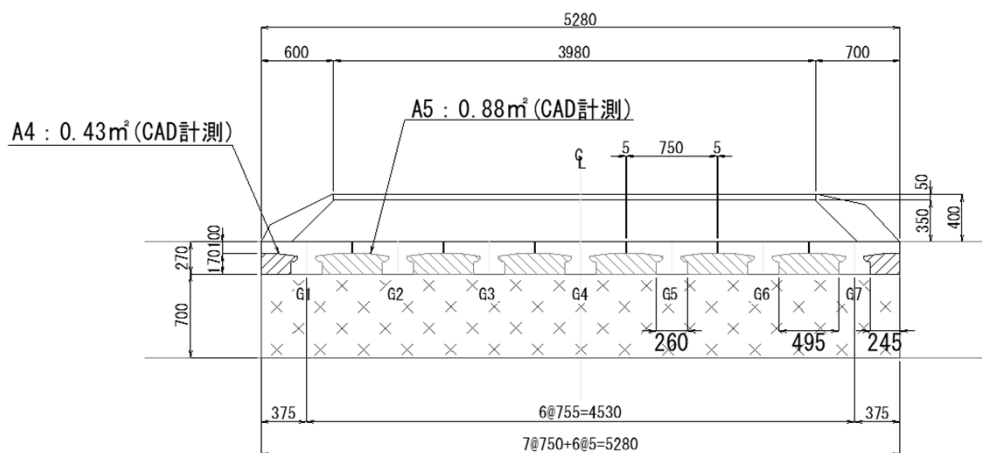
部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m ³)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m ²)	断面修復 体積 (m ³)
A1橋台	1	0.40	0.12	1	0.050	0.003	1.040	0.004	0.048	0.003
	2	0.70	0.25	1	0.050	0.009	1.900	0.016	0.175	0.009
A2橋台	3	0.40	0.12	1	0.050	0.003	1.040	0.004	0.048	0.003
計						0.015	3.980	0.024	0.271	0.015

表 面 含 浸 工 数 量 集 計 表

[illegible]

表面含浸工

工種・規格	算 式	数 量
表面含浸工	けい酸塩系含浸材	
1)上部工	①.桁下 $A1 = 2.600 \times 0.260 \times 7 = 4.73 \text{ m}^2$ $A2 = 3.280 \times 0.495 \times 6 = 9.74 \text{ m}^2$ $A3 = 3.280 \times 0.245 \times 2 = 1.61 \text{ m}^2$ $\Sigma = 16.08 \text{ m}^2$	
2)下部工	②.縦壁 $A4 = 0.043 \text{ (CAD計測)} \times 2 \times 2 = 0.17 \text{ m}^2$ $A5 = 0.088 \text{ (CAD計測)} \times 6 \times 2 = 1.06 \text{ m}^2$ ③.側壁 $A6 = 5.280 \times 0.700 \times 2 = 7.39 \text{ m}^2$ $\Sigma = 8.62 \text{ m}^2$	24.70 m ²



町道 高原明神西線

無名橋 20

無名橋20 数量総括表

種 別		仕 様	単 位	数 量		備 考
上部工補修工	断面修復工	断面修復体積	m3	0.111	0.111	ポリマーセメント
	ひびわれ注入工	ひびわれ幅1.0mm以上	m	2.700	2.700	ポリマーセメント
下部工補修工	断面修復工	断面修復体積	m3	0.381	0.381	ポリマーセメント
地覆補修工	断面修復工	断面修復体積	m3	0.022	0.022	ポリマーセメント
表面含浸工	表面含浸工	けい酸塩系含浸材	m2	56.4	56	

上部工補修工数量集計表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm

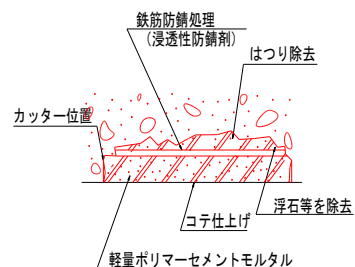
0.35m²/m² (0.016×3.14×7)

0.29m²/m² (0.013×3.14×7)

0.64m²/m² 1m²当り鉄筋面積

0.14kg/m²

0.09kg/m² 1m²当り塗布量



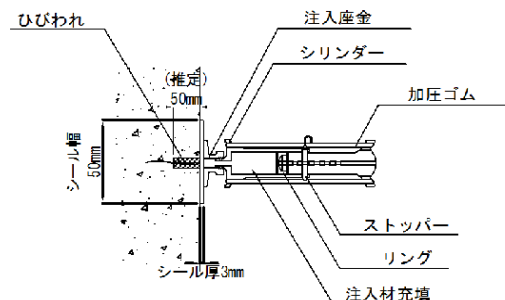
部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m3)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m2)	断面修復 体積 (m3)
主桁	1	0.40	0.30	1	0.050	0.006	1.400	0.011	0.120	0.006
	2	0.40	0.10	1	0.050	0.002	1.000	0.004	0.040	0.002
	3	0.40	0.20	1	0.050	0.004	1.200	0.007	0.080	0.004
	4	0.40	0.25	1	0.050	0.005	1.300	0.009	0.100	0.005
	5	0.40	0.40	1	0.050	0.008	1.600	0.014	0.160	0.008
	6	0.25	0.40	1	0.050	0.005	1.300	0.009	0.100	0.005
	7	0.25	0.40	1	0.050	0.005	1.300	0.009	0.100	0.005
	8	0.40	0.40	2	0.050	0.016	1.600	0.014	0.160	0.016
	9	0.20	0.15	1	0.050	0.002	0.700	0.003	0.030	0.002
	10	0.35	0.40	1	0.050	0.007	1.500	0.013	0.140	0.007
	11	1.50	0.35	1	0.050	0.027	3.700	0.047	0.525	0.027
	12	0.80	0.30	1	0.050	0.012	2.200	0.022	0.240	0.012
	13	0.25	0.20	1	0.050	0.003	0.900	0.005	0.050	0.003
	14	0.20	0.60	1	0.050	0.006	1.600	0.011	0.120	0.006
	15	0.30	0.15	1	0.050	0.003	0.900	0.004	0.045	0.003
計						0.111	22.200	0.182	2.010	0.111

ひびわれ補修工

1) ひびわれ延長 (図面より)

補修工法 位 置		ひびわれ幅 (mm)	単位(m)		摘要
			ひびわれ充填工	ひびわれ注土工	
主桁	(1)	0.50	1.0mmより大きい	0.2mm～1.0mm	エポキシ樹脂
	(2)	1.00	—	—	〃
	(3)	0.50	—	—	〃
合 計			0.00	2.70	

2) ひびわれ注土工



ひびわれ幅毎の延長

W=0.50 L= 1.70

W=1.0 L= 1.00

- ・ シール材 (比重 $\gamma=1.6$)

$$W = 1,600 \text{ kg/m}^3 \times 2.70 \text{ m} \times 0.05 \times 0.003 = 0.648 \text{ kg}$$

- ・ 注水器 (@250程度)

$$N = 2.70 / 0.25 \approx 11 \text{ 個}$$

- ・ 注入材 (比重 $\gamma=1.14$)

1) W=0.50

ひびわれ1m当りの体積Vは

$$V = 0.00050 \times 0.050 \times 1.000 = 0.0000250 \text{ m}^3$$

$$W = 1,140 \text{ kg/m}^3 \times 0.000025 \times 1.70 = \underline{0.048 \text{ kg}}$$

2) W=1.0

ひびわれ1m当りの体積Vは

$$V = 0.00100 \times 0.050 \times 1.000 = 0.0000500 \text{ m}^3$$

$$W = 1,140 \text{ kg/m}^3 \times 0.000050 \times 1.00 = \underline{0.057 \text{ kg}}$$

$$\Sigma = \underline{0.105 \text{ kg}}$$

下部工補修工数量集計表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm

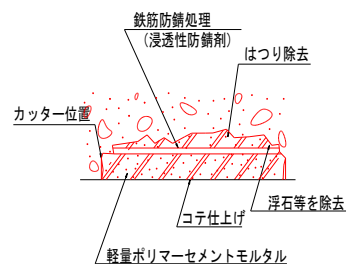
0.35m²/m² (0.016×3.14×7)

0.29m²/m² (0.013×3.14×7)

0.64m²/m² 1m²当り鉄筋面積

0.14kg/m²

0.09kg/m² 1m²当り塗布量



部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m ³)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m ²)	断面修復 体積 (m ³)
A1橋台	1	0.90	0.35	1	0.200	0.063	2.500	0.028	0.315	0.063
	2	0.60	0.25	1	0.200	0.030	1.700	0.014	0.150	0.030
	3	0.60	0.25	1	0.200	0.030	1.700	0.014	0.150	0.030
	4	0.90	0.15	1	0.050	0.007	2.100	0.012	0.135	0.007
A2橋台	5	0.35	0.25	1	0.050	0.005	1.200	0.008	0.088	0.005
	6	0.40	0.40	1	0.100	0.016	1.600	0.014	0.160	0.016
	7	3.65	1.30	1	0.050	0.230	9.900	4.731	4.585	0.230
計						0.381	20.700	4.821	5.583	0.381

※番号7は番号6の面積を控除した値

※断面修復体積 = (3.65×1.3) - (0.4×0.4) × 0.05 = 0.230m³

地 覆 補 修 工 数 量 集 計 表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm

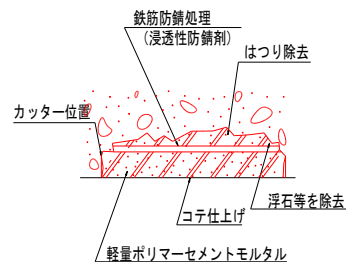
0.35m²/m² (0.016 × 3.14 × 7)

0.29m²/m² (0.013 × 3.14 × 7)

0.64m²/m² 1m²当り鉄筋面積

0.14kg/m²

0.09kg/m² 1m²当り塗布量



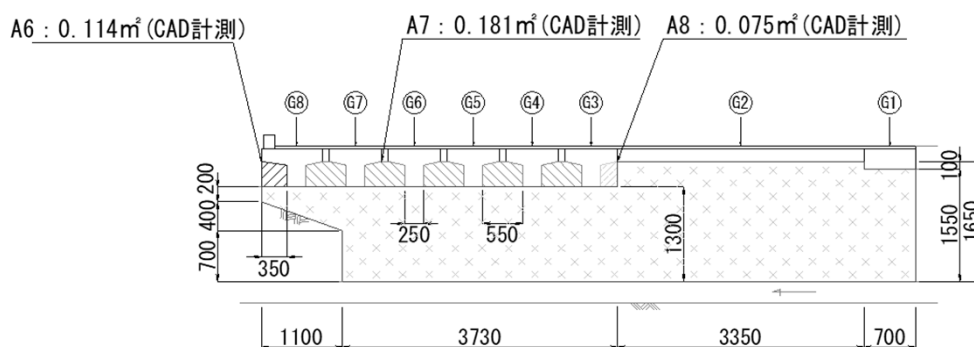
部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m ³)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m ²)	断面修復 体積 (m ³)
地覆	1	0.25	0.18	1	0.050	0.003	0.860	0.004	0.045	0.003
	2	0.15	0.15	1	0.050	0.002	0.600	0.002	0.023	0.002
	3	0.15	0.35	1	0.050	0.003	1.000	0.005	0.053	0.003
	4	0.15	0.15	1	0.180	0.005	0.600	0.002	0.023	0.005
	5	0.25	0.18	1	0.180	0.009	0.860	0.004	0.045	0.009
計						0.022	3.920	0.017	0.189	0.022

表 面 含 浸 工 数 量 集 計 表

[illegible]

表面含浸工

工種・規格	算 式	数 量
表面含浸工	けい酸塩系含浸材	
1)上部工	①.桁下 $A1 = 3.200 \times 0.250 \times 6 = 4.80 \text{ m}^2$ $A2 = 3.800 \times 0.550 \times 5 = 10.45 \text{ m}^2$ $A3 = 3.800 \times 0.230 \times 1 = 0.87 \text{ m}^2$ $A4 = 3.800 \times 0.350 \times 1 = 1.33 \text{ m}^2$ $A5 = 3.200 \times (5.108 + 2.992) \times 1/2 = 12.96 \text{ m}^2$ $\Sigma = 30.41 \text{ m}^2$	
2)下部工	②.縦壁 $A6 = 0.114 \text{ (CAD計測)} \times 1 \times 2 = 0.23 \text{ m}^2$ $A7 = 0.181 \text{ (CAD計測)} \times 5 \times 2 = 1.81 \text{ m}^2$ $A8 = 0.075 \text{ (CAD計測)} \times 1 \times 2 = 0.15 \text{ m}^2$ ③.側壁 $A9 = 1.100 \times (0.2 + 0.6) \times 1/2 \times 2 = 0.88 \text{ m}^2$ $A10 = 3.730 \times 1.300 \times 2 = 9.70 \text{ m}^2$ $A11 = 3.350 \times 1.650 \times 2 = 11.06 \text{ m}^2$ $A12 = 0.700 \times 1.550 \times 2 = 2.17 \text{ m}^2$ $\Sigma = 26.00 \text{ m}^2$	56.41 m2



町道 箱根田線

西木倉橋

西木倉橋 数量総括表

種	別	仕	様	単	位	数	量	備	考
橋面補修工	既設舗装撤去工	t=50mm	m2	54.7	55				
	殻運搬		m3	2.7	3				
	舗装版新設	t=50mm	m2	54.7	55				
	目地設置工		m	16.6	17				
	ウレタン系目地材		k g	12.2	12				
頂版補修工	断面修復工	断面修復体積	m3	0.006	0.006				ポリマーセメント
側壁補修工	断面修復工	断面修復体積	m3	0.005	0.005				ポリマーセメント
地覆補修工	断面修復工	断面修復体積	m3	0.018	0.018				ポリマーセメント
防護柵部分 交換工	新設数量								
	支柱	φ 114.3×4.5×1104	本	3	3				
	笠木	[-150×50×3.2	m	4.3	4				4.3m×2.0m=3枚
	防護柵長		m	5.0	5				
	撤去工		m	5.0	5				
	支柱	φ 114.3×4.5×754	k g	31.2	31				
表面含浸工	表面含浸工	けい酸塩系含浸材	m3	149.1	149				

橋 面 補 修 工 数 量 集 計 表

[illegible]

橋面補修工

工種・規格	算 式	数 量
1)舗装工		
(1)既設舗装撤去工	$t=50\text{mm}$ $A = (7.874 + 8.756) \times 4.924 \div 2 = 40.94$ 擦り付け舗装分 図面より $A = 6.300 + 7.500 = 13.80$ $\Sigma A = 54.74$	<p>40.94 m²</p> <p>13.80 m²</p> <p>54.74 m²</p>
(2)殻運搬	$V = 54.74 \times 0.05 = 2.737$ $W = 54.74 \times 0.05 \times 2.30 = 6.296$ <p>(普通コンクリートとして算出)</p>	<p>2.74 m³</p> <p>6.30 kg</p>
(3)舗装版新設	$t=50\text{mm}$ $A = (7.874 + 8.756) \times 4.924 \div 2 = 40.94$ 擦り付け舗装分 図面より $A = 6.300 + 7.500 = 13.80$ $\Sigma A = 54.74$	<p>40.94 m²</p> <p>13.80 m²</p> <p>54.74 m²</p>
2)目地設置工		
(1)目地設置工	$L = 7.874 + 8.756 = 16.63$	16.63 m
(2)ウレタン系目地材	$V = 0.020 \times 0.030 \times (7.874 + 8.756) = 0.0100$ <p>目地材の比重=1.22</p> $W = 1220\text{kg/m}^3 \times 0.0100 = 12.20$	<p>0.0100 m³</p> <p>12.2 kg</p>

頂 版 補 修 工 数 量 集 計 表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm

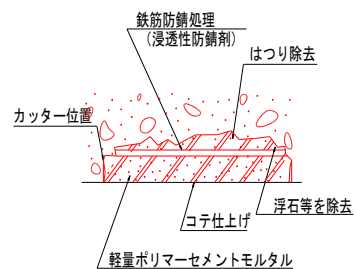
0.35m²/m² (0.016×3.14×7)

0.29m²/m² (0.013×3.14×7)

0.64m²/m² 1m²当り鉄筋面積

0.14kg/m²

0.09kg/m² 1m²当り塗布量



部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m3)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m2)	断面修復 体積 (m3)
頂版	1	0.20	0.20	1	0.050	0.002	0.800	0.004	0.040	0.002
	2	0.20	0.35	1	0.050	0.004	1.100	0.006	0.070	0.004
計						0.006	1.900	0.010	0.110	0.006

側壁補修工数量集計表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm

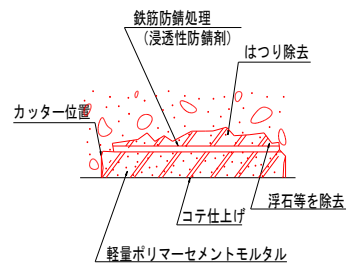
0.35m²/m² (0.016 × 3.14 × 7)

0.29m²/m² (0.013 × 3.14 × 7)

0.64m²/m² 1m²当り鉄筋面積

0.14kg/m²

0.09kg/m² 1m²当り塗布量



部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m3)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m2)	断面修復 体積 (m3)
第一径間 左側壁	1	0.20	0.50	1	0.050	0.005	1.400	0.009	0.100	0.005
計						0.005	1.400	0.009	0.100	0.005

地 覆 補 修 工 数 量 集 計 表

[illegible]

断面修復工

はつり深さ

主鉄筋 鉄筋D16 @150 7本/m

帯鉄筋 鉄筋D13 @150 7本/m

(仮定値)

鉄筋防錆剤塗布量(参考値) 0.14

50mm

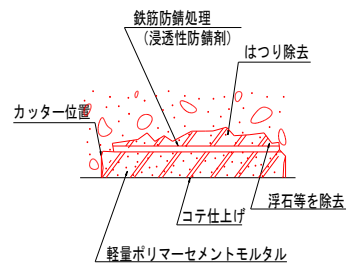
$0.35\text{m}^2/\text{m}^2$ ($0.016 \times 3.14 \times 7$)

$0.29\text{m}^2/\text{m}^2$ ($0.013 \times 3.14 \times 7$)

$0.64\text{m}^2/\text{m}^2$ 1m²当り鉄筋面積

$0.14\text{kg}/\text{m}^2$

$0.09\text{kg}/\text{m}^2$ 1m²当り塗布量



部材番号	番号	延長1 (m)	延長2 (m)	箇所数	はつり 深さ (m)	はつり 体積 (m ³)	カッター工 (m)	鉄筋 防錆処理 (kg)	断面修復 面積 (m ²)	断面修復 体積 (m ³)
地覆	1	2.40	0.15	1	0.050	0.018	5.100	0.032	0.360	0.018
計						0.018	5.100	0.032	0.360	0.018

防 護 柵 部 分 交 換 工 数 量 集 計 表

[illegible]

防護柵部分交換工

工種・規格	算 式	数 量
1)新設工		
(1)支柱	$\phi 114.3 \times 4.5 \times 1104$ $N = 3 = 3$	3 本
(2)笠木	$[-150 \times 50 \times 3.2$ $L = 4.300 = 4.30$	4.30 m
(3)防護柵長	$L = 5.000 = 5.00$	5.00 m
2)撤去工		
(1)支柱	$\phi 114.3 \times 4.5 \times 754$ $N = 3 = 3$ $W = 3.000 \times 10.40 \text{ kg/m} = 31.20$	3 本 31.20 kg

表 面 含 浸 工 数 量 集 計 表

[illegible]

表面含浸工

工種・規格	算 式	数 量
表面含浸工 1)BOX部	<p>けい酸塩系含浸材</p> <p>①.頂版</p> $A1 = 19.000 \times 1.800 \times 2 = 68.40 \text{ m}^2$ <p>②.側壁</p> $A2 = 19.000 \times 0.850 \times 2$ $+ 19.000 \times 0.212 \times 2 = 40.36 \text{ m}^2$ <p>③.中間壁</p> $A3 = 19.000 \times 0.850 \times 2$ $+ 19.000 \times 0.212 \times 2 = 40.36 \text{ m}^2$ $\Sigma = 149.12 \text{ m}^2$	<p>149.12 m2</p>