

【大正橋】

数量集計表 (断面修復工)

[illegible]

1. 断面修復工

第1徑間

[illegible]

第2徑間

[illegible]

下部工

[illegible]

【大正橋】

数量集計表 (ひび割れ補修工)

[illegible]

1. ひび割れ注入工 (エポキシ樹脂系)

※ 単位体積重量 M' 1,150 kg/m³

箇所	幅 W (m)	長さ L (m)	深さ H (m)	質量 M (kg)	適 要
1-A 地覆(上流側)	0.00030	0.10	0.10	0.003	H: 推定
1-B 地覆(下流側)	0.00040	0.15	0.10	0.007	H: 推定
1-C 地覆(下流側)	0.00040	0.10	0.10	0.005	H: 推定
1-D 地覆(下流側)	0.00050	0.20	0.10	0.012	H: 推定
2-A 地覆(上流側)	0.00030	0.15	0.10	0.005	H: 推定
2-B 地覆(上流側)	0.00060	0.40	0.10	0.028	H: 推定
2-C 地覆(上流側)	0.00050	0.15	0.10	0.009	H: 推定
2-D 地覆(上流側)	0.00040	0.15	0.10	0.007	H: 推定
2-E 地覆(上流側)	0.00050	0.15	0.10	0.009	H: 推定
2-F 地覆(上流側)	0.00040	0.20	0.10	0.009	H: 推定
2-G 地覆(下流側)	0.00045	0.40	0.10	0.021	H: 推定
2-H 地覆(下流側)	0.00050	0.20	0.10	0.012	H: 推定
		2.35		0.13	

質量M = 幅W × 長さL × 深さH × 単位体積重量 M'

2. シール工

※ 単位体積重量 M' 1,700 kg/m³ 幅W 50 mm 厚さH 3 mm

箇所	幅 W (m)	長さ L (m)	厚さ H (m)	質量 M (kg)	適 要
1-A 地覆(上流側)	0.05	0.10	0.003	0.026	
1-B 地覆(下流側)	0.05	0.15	0.003	0.038	
1-C 地覆(下流側)	0.05	0.10	0.003	0.026	
1-D 地覆(下流側)	0.05	0.20	0.003	0.051	
2-A 地覆(上流側)	0.05	0.15	0.003	0.038	
2-B 地覆(上流側)	0.05	0.40	0.003	0.102	
2-C 地覆(上流側)	0.05	0.15	0.003	0.038	
2-D 地覆(上流側)	0.05	0.15	0.003	0.038	
2-E 地覆(上流側)	0.05	0.15	0.003	0.038	
2-F 地覆(上流側)	0.05	0.20	0.003	0.051	
2-G 地覆(下流側)	0.05	0.40	0.003	0.102	
2-H 地覆(下流側)	0.05	0.20	0.003	0.051	
		2.35		0.60	

質量M = 幅W × 長さL × 厚さH × 単位体積重量 M'

【大正橋】

数量集計表 (水切り設置工)

[illegible]

1. 水切り設置工（水切りアイドリップ 相当品 接着剤ボンドエフレックス相当品）

箇 所		長さ L (m)				摘 要
①	第1径間上流側	8.94				
②	第1径間下流側	9.20				
③	第2径間上流側	8.93				
④	第2径間下流側	8.94				
合 計		36.01				

数量集計表 (排水柵設置工)

[illegible]

排水柵設置工

1. 排水装置

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
排水柵	Pipe	φ 100	1094	1	2.52	2.8	2.8	SUS304	
	目皿			1		0.2	0.2	SUS304	
	PL	10 × 10	80	3	0.79	0.1	0.3	SUS304	
計							3.3		
	6 箇所当り						19.8		

取付金具

名 称	種別	寸 法 (mm)		数量	重 量 (kg)			材 質	NET
		断 面	長 さ		単位重量	1個当り重量	全重量		
	PL	50 × 2	253	2	0.79	0.2	0.4	SUS304	
	PL	50 × 2	272	2	0.79	0.2	0.4	SUS304	
	BNW	M12	35	2	—	0.1	0.2	SUS304	
コンクリートアンカー	C. A	M12	100	2		—	—	SUS304	
	ゴム	50 × 3	160	2		—	—	EPDM	
合 計							1.0		
	6 箇所当り						6.0		

仕 訳

材 質	種 別	寸法	規格	重量	単位
SUS304	Pipe	φ 100		16.8	kg
SUS304	目皿			1.2	kg
SUS304	PL	t=2		1.8	kg
SUS304	BNW	M12×35		1.2	kg
	C. A	M12		12	本
EPDM	ゴム		50×3×160	12	枚

2. 排水管設置

1. 10×6 = 6.60 m

3. コンクリート削孔 (φ 125×210)

$\pi/4 \times 0.125^2 \times 0.21 \times 6$ = 6 孔
= 0.02 m3

4. 人力積込

コンクリート塊 = 0.02 m3

5. 殻運搬（無筋コンクリート）

$$= 0.02 \text{ m}^3$$

6. コンクリート（18-8-25H）

$$0.525 \times 0.325 \times 0.05 \times 6 = 0.051 \text{ m}^3$$

控除

$$(0.125 \times 0.125 + 0.325 \times 0.225) / 2 \times 0.01 \times 6 = -0.003 \text{ m}^3$$

$$\pi / 4 \times 0.102^2 \times 0.04 \times 6 = -0.002 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 0.046 \text{ m}^3$$

7. 樹脂グラウト（単位重量 1.13t/m³）

$$(\pi / 4 \times 0.125^2 - \pi / 4 \times 0.102^2) \times 0.190 \times 6 = 0.005 \text{ m}^3$$

$$0.005 \times 1.13 \text{ t/m}^3 = 0.0057 \text{ t}$$

$$= 5.70 \text{ kg}$$

8. シール材（エポキシ樹脂系, 単位重量1.70t/m³）

$$(\pi / 4 \times 0.125^2 - \pi / 4 \times 0.102^2) \times 0.02 \times 6 \times 1.7 \times 1000 = 0.8 \text{ kg}$$

【大正橋】

数 量 集 計 表 (ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ撤去設置工)

[illegible]

1. 笠木、ビーム撤去工

	箇 所		長さ L (m)	単位重量 (kg/m)	質量 W (kg)	摘 要	
笠 木	①	上流側	Gr-C-2B-5用	16.30	6.02	98.13	
	②	下流側	Gr-C-2B-5用	16.30	6.02	98.13	
	笠木撤去合計			32.60		196.26	
ビーム	①	上流側	Gr-C-2B-5用	17.00	7.60	129.20	
	②	下流側	Gr-C-2B-5用	17.00	7.60	129.20	
	ビーム撤去合計			34.00		258.40	
合 計					454.66		

2. 笠木、ビーム設置工

	箇 所		長さ L (m)	摘 要
笠 木	①	上流側	Gr-C-2B-5用	16.30
	②	下流側	Gr-C-2B-5用	16.30
	笠木設置合計		32.60	
ビーム	①	上流側	Gr-C-2B-5用	17.00
	②	下流側	Gr-C-2B-5用	17.00
	ビーム設置合計		34.00	

数 量 集 計 表 (ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ塗装塗替え工)

[illegible]

1. ガードレール塗装塗替え工

支柱

箇 所			支柱径 (m)	高さ H (m)	1本当り (m2/本)	本数 (本)	面積 (m2)
①	支柱 (上流側)	Gr-C-2B-5用	0.1143	0.900	0.323	9	2.91
②	支柱 (下流側)	Gr-C-2B-5用	0.1143	0.900	0.323	9	2.91
合 計							5.82

笠木

箇 所			延長 L (m)	1m当り (m2/m)	面積 (m2)	摘 要
合 計					-	

ビーム

箇 所			延長 L (m)	1m当り (m2/m)	面積 (m2)	摘 要
合 計					-	

合計 = 支柱 5.82 + 笠木 - + ビーム - = 5.82 m2

数量集計表 (橋面防水工)

[illegible]

橋面防水工

1. 橋面防水工（塗膜系防水）

第1径間:7.865×4.40	=	34.61	m ²
第2径間:8.25×4.40	=	36.30	m ²
Σ =		70.91	m ²

2. 縦横断排水管（φ18スプリングメッシュ相当品）

第1径間:7.865×2+4.983×2	=	25.70	m
第2径間:8.25×2+4.983×2	=	26.46	m
Σ =		52.16	m

3. 水抜きパイプ（スラブドレーン）

L=210 標-2 :	=	8	本
-------------	---	---	---

4. 配管支持具

支持具（ステン厚サドル）15A 4×2	=	8	個
------------------------	---	---	---

5. フレキシブルチューブ（SUS304, 片ナット, 径20mm）

L=700	=	4	本
L=1100	=	4	本

6. 成型目地 5mm厚（セロシールSS相当品以上）

第1径間:7.865×2+4.983	=	20.71	m
第2径間:8.25×2+4.983×2	=	26.47	m
Σ =		47.18	m

7. 端部目地処理（シルバーメッシュ相当品以上）

第1径間:7.865×2+4.983×2	=	25.70	m
第2径間:8.25×2+4.983×2	=	26.47	m
Σ =		52.17	m

8. コンクリート削孔

φ50×210 :	=	8	孔
-----------	---	---	---

9. 構造物とりこわし工(無筋コンクリート)

$$\phi 100, t=50 : (\pi/4 \times 0.10^2 - \pi/4 \times 0.05^2) \times 0.05 \times 8 = 0.002 \quad \text{m}^3$$

10. 樹脂グラウト注入(ショールトンクグラウト相当品, 単位重量 W=1130kg/m³)

$$(\pi/4 \times 0.10^2 \times 0.02 + \pi/4 \times 0.05^2 \times 0.150 - \pi/4 \times 0.0427^2 \times 0.170) \times 8 = 0.00167 \quad \text{m}^3$$

$$W = 0.00167 \text{m}^3 \times 1130 \text{kg/m}^3 = 1.89 \quad \text{kg}$$

11. 殻運搬(無筋コンクリート)

$$(\pi/4 \times 0.10^2 \times 0.05 + \pi/4 \times 0.05^2 \times 0.16) \times 8 = 0.006 \quad \text{m}^3$$

【大正橋】

数量集計表（伸縮目地設置工）

[illegible]

伸縮目地設置工

1. コンクリート(24-12-25H)

P1橋脚: $0.050 \times 0.30 \times 4.983 \times 2$	=	0.15	m3
A2橋台: $0.060 \times 0.30 \times 4.983 \times 2$	=	0.18	m3
Σ	=	0.33	m3

2. 型枠

P1橋脚: $0.050 \times 4.983 \times 4$	=	1.00	m2
A2橋台: $0.060 \times 4.983 \times 4$	=	1.20	m2
Σ	=	2.20	m2

3. 伸縮目地(ES型(ステンレス製))

4.983×2	=	9.97	m
------------------	---	------	---

4. コンクリートアンカーボルト設置 M12

P1橋脚 $20 \times 2 \times 2$	=	80	本
A2橋台 $20 \times 2 \times 2$	=	80	本
Σ	=	160	本

5. 鉄筋 (SD345, D13)

P1橋脚			
H1 $0.045 \times 20 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	3.6	kg
H3 $4.783 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	19.0	kg
P1	=	22.6	kg
A2橋台			
H2 $0.050 \times 20 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	4.0	kg
H3 $4.783 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	19.0	kg
A2	=	23.0	kg
Σ	=	45.6	kg

6. シーリング材(シリコーン #70相当品)

P1橋脚: $4.983 \times 0.001 \times 1000$	=	4.98	ℓ
A2橋台: $4.983 \times 0.001 \times 1000$	=	4.98	ℓ
Σ	=	9.96	ℓ

数量集計表（埋設型伸縮目地設置工）

[illegible]

埋設型伸縮目地設置工

1. 埋設型伸縮目地

$$\text{A1橋台} = 4.98 \quad \text{m}$$

2. 常温型塗膜系防水

$$\begin{array}{lcl} \text{第1径間} & 4.40 \times 1.00 & = 4.40 \quad \text{m}^2 \\ \text{A1橋台} & \text{ハ°ラ°ット天端} \quad 0.20 \times 4.983 & = 1.00 \quad \text{m}^2 \\ \hline \Sigma & & = 5.40 \quad \text{m}^2 \end{array}$$

3. 誘発目地設置

$$\text{A1橋台} = 4.98 \quad \text{m}$$

4. コンクリート (18-8-25H)

$$\{(0.15+0.177)/2+(0.13+0.157)/2\}/2 \times 4.983 \times 0.30 = 0.23 \quad \text{m}^3$$

5. 型枠

$$\begin{array}{lcl} (0.15+0.13)/2 \times 4.983 + (0.177+0.157)/2 \times 4.983 & = & 1.53 \quad \text{m}^2 \\ (0.13+0.157)/2 \times 0.34 \times 2 & = & 0.10 \quad \text{m}^2 \\ \hline \Sigma & = & 1.63 \quad \text{m}^2 \end{array}$$

6. 打込みアンカー M12

$$20 \times 2 = 40 \quad \text{本}$$

7. 鉄筋 (SD345, D13)

$$\text{H1} \quad 0.10 \times 40 \times 0.995 \text{kg/m} = 4.0 \quad \text{kg}$$

8. 上層路盤 (粒調碎石, M-30)

$$A = (0.198+0.187)/2 \times (5.432+5.732)/2 = 1.07 \quad \text{m}^2$$

$$\begin{array}{lcl} \text{仕上り厚} & & \\ t = \{(0.157+0.177)/2+(0.174+0.195)/2\}/2 \times 1000 & = & 176 \quad \text{mm} \end{array}$$

数量集計表（橋面舗装撤去復旧工）

[illegible]

橋面舗装撤去復旧工

1. 舗装版破碎工(アスファルト $15\text{cm} < t \leq 30\text{cm}$)

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 4.43 = 19.49 \text{ m}^2$$

2. 舗装版破碎工(アスファルト $10\text{cm} < t \leq 15\text{cm}$)

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 2.22 = 9.77 \text{ m}^2$$

3. 舗装版破碎工(アスファルト $4\text{cm} < t \leq 10\text{cm}$)

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 2.56 = 11.26 \text{ m}^2$$

$$\text{第2径間: } 4.40 \times 8.93 = 39.29 \text{ m}^2$$

$$\Sigma = 50.55 \text{ m}^2$$

4. 穀運搬(アスファルト)

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 4.43 \times (0.25 + 0.15) / 2 = 3.90 \text{ m}^3$$

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 2.22 \times (0.15 + 0.10) / 2 = 1.22 \text{ m}^3$$

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 2.56 \times (0.10 + 0.05) / 2 = 0.84 \text{ m}^3$$

$$\text{第2径間: } 4.40 \times 8.93 \times (0.05 + 0.06) / 2 = 2.16 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 8.12 \text{ m}^3$$

5. 調整コンクリート

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 4.88 \times \{(0.15 + 0.13) / 2 + 0.04\} / 2 = 1.93 \text{ m}^3$$

6. 調整コンクリート型枠

$$\text{第1径間: } 4.983 \times (0.15 + 0.13) / 2 + 4.983 \times 0.04 = 0.90 \text{ m}^2$$

7. 表層工(密粒度As(13) $t \leq 5\text{cm}$)

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 4.88 + 4.40 \times 1.03 = 26.00 \text{ m}^2$$

$$\text{仕上り厚(平均): } \{4.88 \times 50 + 1.03 \times (50 + 40) / 2\} / (4.88 + 1.03) = 49 \text{ mm}$$

8. 表層工(密粒度As(13) $5\text{cm} < t \leq 7\text{cm}$)

【タックコート有り】

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 2.07 = 9.11 \quad \text{m}^2$$

$$\text{仕上り厚(平均): } (70+50)/2 = 60 \quad \text{mm}$$

【タックコート無し】

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 0.89 = 3.92 \quad \text{m}^2$$

$$\text{第2径間: } 4.40 \times 8.25 = 36.30 \quad \text{m}^2$$

$$\Sigma = 40.22 \quad \text{m}^2$$

$$\text{仕上り厚(平均): } \{0.89 \times (70+50)/2 + 8.25 \times (50+60)/2\} / (0.89+8.25) = 55 \quad \text{mm}$$

9. 基層工((再)粗粒度As(20) $t \leq 5\text{cm}$)

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 4.88 + 4.40 \times 1.55 = 28.29 \quad \text{m}^2$$

$$\text{仕上り厚(平均): } \{4.88 \times 50 + 1.55 \times (50+30)/2\} / (4.88+1.55) = 48 \quad \text{mm}$$

10. 基層工((再)粗粒度As(20) $5\text{cm} < t \leq 7\text{cm}$)

$$\text{第1径間: } 4.40 \times 1.55 = 6.82 \quad \text{m}^2$$

$$\text{仕上り厚(平均): } (70+50)/2 = 60 \quad \text{mm}$$

数 量 集 計 表 (アスファルト舗装撤去復旧工)

[illegible]

アスファルト舗装撤去復旧工

1. 舗装版切断(アスファルト $t \leq 15\text{cm}$)

A1橋台:詳細図より	=	6.64	m
A2橋台:詳細図より	=	6.91	m
Σ	=	13.55	m

2. 舗装版破碎工(アスファルト $t \leq 4\text{cm}$)

A2橋台: 4.40×1.00	=	4.40	m ²
--------------------------	---	------	----------------

3. 舗装版破碎工(アスファルト $15\text{cm} < t \leq 30\text{cm}$)

A1橋台:詳細図より	=	3.08	m ²
------------	---	------	----------------

4. 殻運搬(アスファルト)

A1橋台: 3.08×0.10	=	0.31	m ³
A1橋台: $\{(0.498+0.40)/2+(0.487+0.40)/2\}/2$ $\times \{(0.177+0.195)/2+(0.157+0.174)/2\}/2 \times (5.432+5.732)/2$	=	0.44	m ³
A2橋台: $4.40 \times 1.00 \times 0.04$	=	0.18	m ³
Σ	=	0.93	m ³

5. 表層工((再)密粒度As(13) $t \leq 5\text{cm}$)

A1橋台:詳細図より	=	3.08	m ²
------------	---	------	----------------

仕上り厚:	=	50	mm
-------	---	----	----

6. 表層工((再)密粒度As(13) $t \leq 5\text{cm}$)

A2橋台: 4.40×1.00	=	4.40	m ²
--------------------------	---	------	----------------

仕上り厚:	=	40	mm
-------	---	----	----

7. 基層工((再)粗粒度As(20) $t \leq 5\text{cm}$)

A1橋台:詳細図より	=	3.08	m ²
------------	---	------	----------------

仕上り厚:	=	50	mm
-------	---	----	----

8. 不陸整正(粒調碎石, $t=3\text{cm}$)

A2橋台: 4.40×1.00	=	4.40	m ²
--------------------------	---	------	----------------

【大正橋】

数量集計表 (橋脚コンクリート補修工)

[illegible]

橋脚コンクリート補修工

1. カッター入れ (コンクリート t=3cm)

$$(1.268+0.502) \times 2 + 0.85 \times 2 = 5.24 \quad \text{m}$$

2. 構造物とりこわし工 (無筋コンクリート)

$$\begin{aligned} (0.51+0.49)/2 \times 0.70 &= 0.35 \quad \text{m}^3 \\ 0.49 \times 0.15 \times 1/2 &= 0.04 \quad \text{m}^3 \\ \hline \Sigma &= 0.39 \quad \text{m}^3 \end{aligned}$$

3. 殻運搬 (無筋コンクリート)

$$= 0.39 \quad \text{m}^3$$

4. コンクリート (24-12-25BB)

$$(0.51+0.49)/2 \times 0.70 = 0.35 \quad \text{m}^3$$

5. 無収縮モルタル

$$\begin{aligned} \text{断面積} \\ 0.15 \times 0.15 \times 1/2 &= 0.011 \quad \text{m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{延長} \\ L(\text{外側}) : 1.268 \times 2 + 0.502 \times 2 &= 3.540 \quad \text{m} \\ L(\text{内側}) : 1.196 \times 2 + 0.308 \times 2 &= 3.008 \quad \text{m} \end{aligned}$$

$$0.011 \times (3.540 + 3.008)/2 = 0.04 \quad \text{m}^3$$

6. 型枠

$$\begin{aligned} (1.30+1.268)/2 \times 0.85 \times 2 &= 2.18 \quad \text{m}^2 \\ (0.538+0.502)/2 \times 0.85 \times 2 &= 0.88 \quad \text{m}^2 \\ \hline \Sigma &= 3.06 \quad \text{m}^2 \end{aligned}$$

7. コンクリートアンカーボルト設置 M12

$$10 \times 2 = 20 \quad \text{本}$$

8. 鉄筋工 (SD345, D13)

$$H1 \quad 0.10 \times 20 \times 0.995 \text{kg/m} = 2.0 \quad \text{kg}$$

【大正橋】

数量集計表 (根固め工)

[illegible]

根固め工

1. 袋詰め玉石工

袋型根固め用袋材(2t用, 中詰材(1袋当り) $V= 1.25\text{m}^3$)

根固め工詳細図より = 2 袋

【大正橋】

数量集計表 (仮設工)

[illegible]

【大正橋】

数量集計表（仮締切工）

[illegible]

【大正橋】

数量總括表 (鉄筋探查工)

[illegible]

1. 鉄筋探索工 横向き

沓座設置工			
A1橋台:5.336×0.60	=	3.20	m2
A2橋台:5.336×0.50	=	2.67	m2
P1橋脚:(4.80×2+0.50×4)×0.6	=	6.96	m2
	<hr/> Σ	=	12.83 m2

2. 鉄筋探索工 下向き

排水管設置工			
0.50×0.50×6	=	1.50	m2
橋面防水工 水抜きパイプ			
0.30×0.30×8	=	0.72	m2
	<hr/> Σ	=	2.22 m2