

【頂間寺 橋】

数量集計表 (断面修復工)

[illegible]

1. 断面修復工

第1径間 = 0.0156 m3

第2径間 = 0.0228 m3

第3径間 = 0.0263 m3

A1橋台 = 0.0027 m3

P1橋脚 = 0.1195 m3

P2橋脚 = 0.1019 m3

Σ = 0.2888 m3

第1径間

[illegible]

第2径間

[illegible]

第3徑間

[illegible]

A1橋台

箇 所		幅 B (m)	長さ L (m)	深さ H (m)	体積 (m ³)	摘 要
A1-1	A1橋台	0.30	0.10	0.05	0.0015	
A1-2	A1橋台	0.20	0.20	0.03	0.0012	
合 計					0.0027	

P1橋脚

[illegible]

P2橋脚

[illegible]

【頂間寺 橋】

数 量 集 計 表 (ひび割れ注入工)

[illegible]

ひび割れ注入工

1. ひび割れ注入工 (エポキシ樹脂系)

長さ

第1径間 = 2.70 m

第2径間 = 5.00 m

第3径間 = 2.30 m

P1橋脚 = 0.55 m

P2橋脚 = 0.25 m

Σ = 10.80 m

質量

第1径間 = 0.084 kg

第2径間 = 0.150 kg

第3径間 = 0.066 kg

P1橋脚 = 0.093 kg

P2橋脚 = 0.014 kg

Σ = 0.407 kg

2. シール工

第1径間 = 0.689 kg

第2径間 = 1.276 kg

第3径間 = 0.586 kg

P1橋脚 = 0.141 kg

P2橋脚 = 0.064 kg

Σ = 2.756 kg

第1径間

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	床版 (G2-G3桁間)	0.00025	0.80	0.10	0.023	
1-B	床版 (G2-G3桁間)	0.00025	0.90	0.10	0.026	
1-C	床版 (G1-G2桁間)	0.00030	1.00	0.10	0.035	
			2.70		0.084	

質量M = 幅W × 深さH × 長さL × 単位体積重量M'

2. シール工
※ 単位体積重量 M' 1,700 kg/m3 幅B 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	床版 (G2-G3桁間)	0.05	0.80	0.003	0.204	
1-B	床版 (G2-G3桁間)	0.05	0.90	0.003	0.230	
1-C	床版 (G1-G2桁間)	0.05	1.00	0.003	0.255	
			2.70		0.689	

質量M = 幅W × 厚さH × 長さL × 単位体積重量M'

第2径間

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
2-A 床版 (G2-G3桁間)	0.00025	1.10	0.10	0.032	
2-B 床版 (G2-G3桁間)	0.00025	0.50	0.10	0.014	
2-C 床版 (G1-G2桁間)	0.00030	1.10	0.10	0.038	
2-D 床版 (G1-G2桁間)	0.00025	1.15	0.10	0.033	
2-E 床版 (G1-G2桁間)	0.00025	1.15	0.10	0.033	
		5.00		0.150	

質量M = 幅W × 深さH × 長さL × 単位体積重量M'

2. シール工

※ 単位体積重量 M' 1,700 kg/m³ 幅B 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
2-A 床版 (G2-G3桁間)	0.05	1.10	0.003	0.281	
2-B 床版 (G2-G3桁間)	0.05	0.50	0.003	0.128	
2-C 床版 (G1-G2桁間)	0.05	1.10	0.003	0.281	
2-D 床版 (G1-G2桁間)	0.05	1.15	0.003	0.293	
2-E 床版 (G1-G2桁間)	0.05	1.15	0.003	0.293	
		5.00		1.276	

質量M = 幅W × 厚さH × 長さL × 単位体積重量M'

第3径間

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
3-A	床版 (G2-G3桁間)	0.00025	1.15	0.10	0.033	
3-B	床版 (G1-G2桁間)	0.00025	1.15	0.10	0.033	
			2.30		0.066	

質量M = 幅W × 深さH × 長さL × 単位体積重量M'

2. シール工
※ 単位体積重量 M' 1,700 kg/m3 幅B 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
3-A	床版 (G2-G3桁間)	0.05	1.15	0.003	0.293	
3-B	床版 (G1-G2桁間)	0.05	1.15	0.003	0.293	
			2.30		0.586	

質量M = 幅W × 厚さH × 長さL × 単位体積重量M'

P1橋脚

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
P1-A	パイルベント	0.00500	0.10	0.10	0.058	
P1-B	パイルベント	0.00100	0.20	0.10	0.023	
P1-C	パイルベント	0.00040	0.25	0.10	0.012	
			0.55		0.093	

質量M = 幅W × 深さH × 長さL × 単位体積重量M'

2. シール工
※ 単位体積重量 M' 1,700 kg/m3 幅B 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
P1-A	パイルベント	0.05	0.10	0.003	0.026	
P1-B	パイルベント	0.05	0.20	0.003	0.051	
P1-C	パイルベント	0.05	0.25	0.003	0.064	
			0.55		0.141	

質量M = 幅W × 厚さH × 長さL × 単位体積重量M'

P2橋脚

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
P2-A 3段目(左岸側)	0.00050	0.25	0.10	0.014	
		0.25		0.014	

質量M = 幅W × 深さH × 長さL × 単位体積重量M'

2. シール工

※ 単位体積重量 M' 1,700 kg/m³ 幅B 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
P2-A 3段目(左岸側)	0.05	0.25	0.003	0.064	
		0.25		0.064	

質量M = 幅W × 厚さH × 長さL × 単位体積重量M'

【頂間寺 橋】

数量集計表（主桁・横桁間詰工）

[illegible]

主桁横桁間詰工

1. 樹脂注入材（エポキシ系，鋼板接着注入用）

※ 単位体積重量 W' 1,150 kg/m³

箇所	幅 W (m)	長さ L (m)	厚さ H (m)	面積 A (m ²)	質量 M (kg)	適 要
① 第1径間 G1桁	0.15	1.00	0.0020	0.15	0.35	
② 第1径間 G2桁	0.15	1.30	0.0030	0.20	0.69	
③ 第1径間 G3桁	0.15	1.50	0.0016	0.23	0.42	
④ 第1径間 G3桁	0.15	2.00	0.0100	0.30	3.45	
⑤ 第1径間 端横桁 A1側	0.08	1.10	0.0050	0.09	0.52	
⑥ 第2径間 G1桁	0.15	1.50	0.0050	0.23	1.32	
⑦ 第2径間 G3桁	0.15	1.00	0.0030	0.15	0.52	
⑧ 第2径間 G2桁	0.15	1.10	0.0050	0.17	0.98	
		10.50		1.52	8.25	

質量M = 幅W × 長さL × 厚さH × 単位体積重量 W'

2. シール材（エポキシ樹脂系，鋼板接着シール用）

※ 単位体積重量 W' 1,770 kg/m³ 幅 20 mm

箇所	幅 W (m)	長さ L (m)	厚さ H (m)	質量 M (kg)	適 要
① 第1径間 G1桁	0.020	2.00	0.0020	0.142	
② 第1径間 G2桁	0.020	2.60	0.0030	0.276	
③ 第1径間 G3桁	0.020	3.00	0.0016	0.170	
④ 第1径間 G3桁	0.020	4.00	0.0100	1.416	
⑤ 第1径間 端横桁 A1側	0.020	2.20	0.0050	0.389	
⑥ 第2径間 G1桁	0.020	3.00	0.0050	0.531	
⑦ 第2径間 G3桁	0.020	2.00	0.0030	0.212	
⑧ 第2径間 G2桁	0.020	2.20	0.0050	0.389	
		21.00		3.53	

質量M = 幅W × 長さL × 厚さH × 単位体積重量 W'

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. 既設目地撤去工

A1橋台	=	3.0	m
------	---	-----	---

2. 床版断面修正工

A1橋台	=	3.0	m
------	---	-----	---

3. 埋設型伸縮目地

A1橋台	=	3.0	m
------	---	-----	---

4. 常温型塗膜系防水

第1径間	3.00×1.00	=	3.00	m ²
A1橋台	0.20×3.00	=	0.60	m ²
		Σ	=	3.60 m ²

5. 誘発目地設置

A1橋台	=	3.00	m
------	---	------	---

6. コンクリート (18-8-25H)

$(0.106+0.090)/2 \times 3.0 \times 0.14$	=	0.04	m ³
--	---	------	----------------

7. 型枠

$(0.106+0.090) \times 3.0$	=	0.59	m ²	
$(0.106+0.090)/2 \times 0.14 \times 2$	=	0.03	m ²	
		Σ	=	0.62 m ²

8. コンクリートアンカーボルト設置 M12

12×1	=	12	本
------	---	----	---

9. 鉄筋工 (SD345, D13)

H1	$0.07 \times 12 \times 0.995 \text{kg/m}$	=	0.84	kg
----	---	---	------	----

10. 上層路盤 (粒調碎石 M-30)

$$A = (0.162 + 0.10) / 2 \times 2.80 = 0.37 \text{ m}^2$$

仕上り厚

$$t = (0.106 + 0.124) / 2 \times 1000 = 115 \text{ mm}$$

数量集計表 (伸縮目地設置工)

[illegible]

伸縮目地設置工

1. カッター入れ(コンクリート t=50mm)

A2橋台:	=	3.00	m
P1橋脚:3.00+3.00	=	6.00	m
P2橋脚:3.00+3.00	=	6.00	m
Σ	=	15.00	m

2. コンクリートはつり t=5cm

A2橋台:0.30×3.00+0.15×3.00	=	1.35	m ²
P1橋脚:0.30×3.00×2	=	1.80	m ²
P2橋脚:0.30×3.00×2	=	1.80	m ²
Σ	=	4.95	m ²

3. 人力積込 (コンクリート塊)

4.95×0.05	=	0.25	m ³
-----------	---	------	----------------

4. 殻運搬

無筋コンクリート	=	0.25	m ³
----------	---	------	----------------

5. コンクリート(24-12-25H)

A2橋台:(0.30+0.15)×3.00×0.05	=	0.068	m ³
P1橋脚:0.30×3.00×0.05×2	=	0.090	m ³
P2橋脚:0.30×3.00×0.05×2	=	0.090	m ³
Σ	=	0.248	m ³

6. 型枠

A2橋台:3.00×0.05×3	=	0.450	m ²
P1橋脚:3.00×(0.05×2+0.03)	=	0.390	m ²
P2橋脚:3.00×0.05×2	=	0.300	m ²
Σ	=	1.140	m ²

7. 伸縮目地(ES型(ステンレス製))

3.00×3	=	9.00	m
--------	---	------	---

8. コンクリートアンカーボルト設置 M12

A2橋台	$12 \times (2+1)$	=	36	本
P1橋脚	$12 \times 2 \times 2$	=	48	本
P2橋脚	$12 \times 2 \times 2$	=	48	本
Σ		=	132	本

9. 鉄筋工 (SD345, D13)

A2橋台				
H1	$0.045 \times 12 \times (2+1) \times 0.995\text{kg/m}$	=	1.6	kg
H2	$2.80 \times (2+1) \times 0.995\text{kg/m}$	=	8.4	kg
P1橋脚				
H1	$0.045 \times 12 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	2.1	kg
H2	$2.80 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	11.1	kg
P2橋脚				
H1	$0.045 \times 12 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	2.1	kg
H2	$2.80 \times 2 \times 2 \times 0.995\text{kg/m}$	=	11.1	kg
Σ		=	36.4	kg

10. 注入式目地材(シリコーン #70相当品)

A2橋台:	$3.00 \times 0.001 \times 1000$	=	3.00	ℓ
P1橋脚:	$3.00 \times 0.001 \times 1000$	=	3.00	ℓ
P2橋脚:	$3.00 \times 0.001 \times 1000$	=	3.00	ℓ
Σ		=	9.00	ℓ

11. シール材充填工(シリコン系)

t=10mm				
A2橋台:	$(0.25+0.05) \times 2$	=	0.60	m
P1橋脚:	$(0.25+0.15) \times 2$	=	0.80	m
P2橋脚:	$(0.25+0.15) \times 2$	=	0.80	m
Σ		=	2.20	m

12. シール材(シリコーン #70相当品)

$2.20 \times 0.01 \times 0.01 \times 1000$	=	0.22	ℓ
--	---	------	---

13. プライマー(シリコーンプライマーC相当品)

$2.20 \times (0.01+0.01 \times 2) \times 0.2\text{kg/m}^2$	=	0.01	kg
--	---	------	----

【 頂間寺 橋 】

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 $15\text{cm} < t \leq 30\text{cm}$ ）

$$\text{第1径間: } 3.00 \times 1.10 = 3.30 \text{ m}^2$$

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

$$\text{第1径間: } 3.00 \times 1.38 = 4.14 \text{ m}^2$$

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

$$\text{第1径間: } 3.00 \times 1.66 = 4.98 \text{ m}^2$$

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

$$\text{第1径間: } 3.00 \times 1.40 = 4.20 \text{ m}^2$$

5. 殻運搬

アスファルト

$$15\text{cm} < t \leq 30\text{cm}: (0.19 + 0.15) / 2 \times 3.30 = 0.56 \text{ m}^3$$

$$10\text{cm} < t \leq 15\text{cm}: (0.15 + 0.10) / 2 \times 4.14 = 0.52 \text{ m}^3$$

$$4\text{cm} < t \leq 10\text{cm}: (0.10 + 0.04) / 2 \times 4.98 = 0.35 \text{ m}^3$$

$$t \leq 4\text{cm}: (0.04 + 0) / 2 \times 4.20 = 0.08 \text{ m}^3$$

$$\Sigma = 1.51 \text{ m}^3$$

6. 調整コンクリート（18-8-25H）

$$\text{第1径間: } 3.00 \times 1.375 \times (0.09 + 0.04) / 2 = 0.27 \text{ m}^3$$

7. 調整コンクリート型枠

$$\text{第1径間: } 3.00 \times (0.09 + 0.04) = 0.39 \text{ m}^2$$

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

$$\text{第1径間: } 3.00 \times (1.375 + 0.645 + 0.55 + 0.83) = 10.20 \quad \text{m}^2$$

$$\text{仕上り厚(平均): } \{1.375 \times 50 + 0.645 \times (50+40)/2 + 0.55 \times (50+30)/2 + 0.83 \times 30\} / (1.375 + 0.645 + 0.55 + 0.83) = 43 \quad \text{mm}$$

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

$$\text{第1径間: } 3.00 \times (1.285 + 0.55) = 5.51 \quad \text{m}^2$$

$$\text{仕上り厚(平均): } \{1.285 \times (70+50)/2 + 0.55 \times (70+50)/2\} / (1.285 + 0.55) = 60 \quad \text{mm}$$

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

【タックコート無し】

$$\text{第1径間: } 3.00 \times 1.000 = 3.00 \quad \text{m}^2$$

$$\text{仕上り厚} = 50 \quad \text{mm}$$

【タックコート有り】

$$\text{第1径間: } 3.00 \times (0.375 + 0.965) = 4.02 \quad \text{m}^2$$

$$\text{仕上り厚(平均): } \{0.375 \times 50 + 0.965 \times (50+30)/2\} / (0.375 + 0.965) = 43 \quad \text{mm}$$

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

$$\text{第1径間: } 3.00 \times 0.965 = 2.90 \quad \text{m}^2$$

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

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	=	3.09	m
A2橋台:詳細図より	=	3.50	m
Σ	=	6.59	m

2. 舗装版破碎工(アスファルト $t \leq 4\text{cm}$)

A2橋台:詳細図より	=	3.25	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	=	1.08	m ²
------------	---	------	----------------

4. 殻運搬(アスファルト)

A1橋台: 1.08×0.10	=	0.11	m ³
A1橋台: $(0.322 + 0.26) / 2 \times (0.09 + 0.124) / 2 \times 2.80$	=	0.09	m ³
A2橋台: 3.25×0.04	=	0.13	m ³
Σ	=	0.33	m ³

5. 表層工(密粒度As改質Ⅱ型(20) $t \leq 5\text{cm}$)

A1橋台:詳細図より	=	1.08	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:詳細図より	=	3.25	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	=	1.08	m ²
仕上り厚	=	50	mm

8. 不陸整正(粒調碎石, $t=3\text{cm}$)

A2橋台:詳細図より	=	3.25	m ²
------------	---	------	----------------

【 頂間寺 橋 】

数量集計表（区画線工）

[illegible]

区画線工

1. 溶融式区画線

停止線 白,幅30cm実線 = 2.00 m

外側線 白,幅15cm実践 = 0.53 m

止まれ(大)(1箇所当り,L=18.6m) N=1箇所 = 18.60 m

数量集計表（排水柵設置工）

[illegible]

1. 排水装置

仕 訳

2. 排水管設置 (SUS304)

3. カッター入れ ($t=50\text{mm}$)

4. コンクリートはつり ($t=50\text{mm}$)

5. コンクリートはつり ($t=30\text{mm}$, 排水桝復旧)

6. コンクリート削孔 ($\phi 77 \times 150$)

$$\pi/4 \times 0.077^2 \times 0.15 \times 4 = 0.003 \text{ m}^3$$

7. 人力積込 (コンクリート塊)

$$0.027+0.0001+0.003 = 0.03 \quad \text{m}^3$$

8. 殻運搬

$$\text{無筋コンクリート} = 0.03 \quad \text{m}^3$$

9. コンクリート (18-8-25H)

$$0.480 \times 0.280 \times 0.05 \times 4 = 0.0269 \quad \text{m}^3$$

控除

$$(0.08 \times 0.08 + 0.18 \times 0.28) / 2 \times 0.01 \times 4 = -0.0011 \quad \text{m}^3$$

$$\pi / 4 \times 0.0605^2 \times 0.04 \times 4 = -0.0005 \quad \text{m}^3$$

$$\Sigma = 0.025 \quad \text{m}^3$$

10. 樹脂グラウト (単位重量 1.13t/m³)

$$(\pi / 4 \times 0.077^2 - \pi / 4 \times 0.0605^2) \times 0.13 \times 4 = 0.0009 \quad \text{m}^3$$

$$0.0009 \times 1.13 \text{t/m}^3 = 0.0010 \quad \text{t}$$

$$= 1.0 \quad \text{kg}$$

11. シール材 (エポキシ樹脂系, 単位重量1.70t/m³)

$$(\pi / 4 \times 0.077^2 - \pi / 4 \times 0.0605^2) \times 0.02 \times 4 \times 1.7 = 0.0002 \quad \text{t}$$

$$= 0.2 \quad \text{kg}$$

数 量 集 計 表 (上部工塗装塗替え工)

[illegible]

1. 上部工塗装塗替え工

全体塗装面積 = 75.60 m²

2種ケレン

2. 全体塗装面積の根拠

[illegible]

3. 廃材の運搬

・剥離剤

$$0.5\text{kg/m}^2 \times 75.60\text{m}^2 = 37.80 \text{ kg}$$

・塗膜(A-1塗装系)

下塗り(鉛系さび止めペイント)

$$0.170\text{kg/m}^2 \times 2\text{層} \times 75.60\text{m}^2 = 25.70 \text{ kg}$$

中塗り(長油性フタル酸樹脂塗料)

$$0.120\text{kg/m}^2 \times 75.60\text{m}^2 = 9.07 \text{ kg}$$

上塗り(長油性フタル酸樹脂塗料)

$$0.110\text{kg/m}^2 \times 75.60\text{m}^2 = 8.32 \text{ kg}$$

$$\Sigma = 80.89 \text{ kg}$$

※剥離剤、塗膜の重量については推定

【 頂間寺 橋 】

数量集計表（仮締切工）

[illegible]

1. 土のう工（設置、撤去）

0.02m³/袋

= m³

土のう数量

= 袋

2. 移設工（P1橋脚からP2橋脚へ）

土のう数量

土のう工より

= 袋

3. 土砂等運搬

= m³

【 頂間寺 橋 】

数量集計表（仮設工）

[illegible]

1. 足場工（吊足場）

= m2

2. 足場工（橋脚回り足場）

= m2

3. 足場盛り替え工

= m2

4. 湿式塗膜剥離剤工用養生シート工

= 1.00 式

【 頂間寺 橋 】

数量集計表（鉄筋探査工）

[illegible]

1. 鉄筋探査工 下向き

排水桝設置工

0.50×0.50×4

= 1.00 m2

Σ = 1.00 m2