

## 設計数量総括表

設計書名：橋梁整備設計業務委託（Ⅲ工区）  
（水道橋）

事業区分：道路維持・修繕  
工事区分：道路維持

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	1.7	
		0.5≦W<1.0	エポキシ樹脂2種	m	0.3	
		1.0≦W	エポキシ樹脂2種	m	3.3	
			(注入量)	kg	0.03	ロス含む
		シール材		kg	0.00	ロスを含まない
		注入器	低圧注入器	個	18	
	断面修復工	下地処理		m2	0.08	
		はつり工	t=30mm	m2	0.08	
		断面修復	ポリマーセメントモルタル	m3	0.002	
		殻運搬処理	無筋構造物	m3	0.002	W= 0.005t
	断面修復工 (モルタル打替)	下地処理		m2	0.9	
		はつり工	t=40mm	m2	0.9	
		モルタル打設	無収縮モルタル	m3	0.03	
		型枠		m2	0.2	
		殻運搬処理	無筋構造物	m3	0.03	W= 0.07t
	塗装塗替工	清掃・水洗	全表面	m2	1021.15	
		塗膜除去工	湿式塗膜剥離剤工法 (2回を想定)	m2	2042.30	塗布量:1.0kg/m <sup>2</sup>
		塗膜除去工	材料ロス	m2	142.96	ロス率:7%
		廃材の回収・ 積込		m2	1021.15	
		素地調整	3種ケレン	m2	1021.15	
		下塗	弱溶剤形変形エポキシ 樹脂 塗料下塗	m2	1021.15	塗布量:200g/m <sup>2</sup>
		下塗	弱溶剤形変形エポキシ 樹脂 塗料下塗	m2	1021.15	塗布量:200g/m <sup>2</sup>
		中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂 塗料用中塗	m2	1021.15	塗布量:140g/m <sup>2</sup>
		上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂 塗料上塗	m2	1021.15	塗布量:120g/m <sup>2</sup>
	橋面防水工	防水層	塗膜系アスファルト 加熱型防水層	m2	347.2	

[illegible]

## 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

$$\begin{array}{ccccccc} & \text{(P1橋脚)} & \text{(P2橋脚)} & \text{(P3橋脚)} & \text{(P4橋脚)} & & \\ L = & & + & & + & 1.40 & + & 0.30 & = & 1.70 & \text{m} \end{array}$$

- ・ ひび割れ幅 0.5mm以上1.0mm未満

別途計算より

$$\begin{array}{ccccccc} & \text{(P2橋脚)} & \text{(P3橋脚)} & & & & \\ L = & & + & 0.25 & = & 0.25 & \text{m} \end{array}$$

- ・ ひび割れ幅 1.0mm以上

別途計算より

$$\begin{array}{ccccccccc} & \text{(A1橋台)} & \text{(A2橋台)} & \text{(P1橋脚)} & \text{(P2橋脚)} & \text{(P3橋脚)} & & & \\ L = & & + & 0.15 & + & & + & & + & 1.90 & \\ & & & & & & & \text{(P4橋脚)} & & & \\ & & & & & & & + & 1.20 & = & 3.25 & \text{m} \end{array}$$

#### ※注入量

ひび割れ深さは、ひび割れ幅の”200倍”と仮定する。

$$h1 = (0.0002 + 0.0005) \div 2 \times 200 = 0.07 \text{ m}$$

$$V1 = (0.0002 + 0.0005) \div 2 \times 1.70 \times 0.07 = 0.001 \text{ m}^3$$

$$w1 = 0.001 \times 1.20 = 0.01 \text{ kg}$$

$$h2 = (0.0005 + 0.0010) \div 2 \times 200 = 0.15 \text{ m}$$

$$V2 = (0.0005 + 0.0010) \div 2 \times 0.25 \times 0.15 = 0.001 \text{ m}^3$$

$$w2 = 0.001 \times 1.20 = 0.01 \text{ kg}$$

$$h3 = 0.0010 \times 200 = 0.20 \text{ m}$$

$$V3 = 0.0010 \times 3.25 \times 0.20 = 0.001 \text{ m}^3$$

$$w3 = 0.001 \times 1.20 = 0.01 \text{ kg}$$

$$\Sigma w = 0.01 + 0.01 + 0.01 = 0.03 \text{ kg}$$

### 1.2 シール材

$$V = (1.70 + 0.25 + 3.25) \times 0.030 \times 0.003 = \text{m}^3$$

$$w = \times 1.45 = \text{kg}$$

### 1.3 注入器（低圧注入器 30cm間隔）

$$N = ( 1.70 + 0.25 + 3.25 ) \div 0.30 \text{ m/個} = 17.33$$
$$\div 18 \text{ 個}$$

## 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)

	部 位	ひび割れ幅(mm)			備 考
		0.2以上0.5未満	0.5以上1.0未満	1.0以上	
2	下部工（A2橋台）			0.15	
	合 計	0.00	0.00	0.15	

## 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]



## 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

$$\begin{array}{rcll} & \text{(A1橋台)} & \text{(A2橋台)} & \\ A = & 0.000 & + & 0.075 & = & 0.075 \text{ m}^2 \end{array}$$

### 2.2 はつり工 (t = 30mm)

$$A = \text{下地処理数量より} = 0.075 \text{ m}^2$$

### 2.3 断面修復 (ポリマーセメントモルタル)

$$V = 0.075 \times 0.030 = 0.002 \text{ m}^3$$

### 2.4 殻運搬処理 (無筋構造物)

$$V = 0.075 \times 0.030 = 0.002 \text{ m}^3$$

$$W = 0.002 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.005 \text{ t}$$

### 断面修復工数量計算

[illegible]

### 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

補修図より

$$A = ( 0.820 \times 0.510 - 0.203 ) \times 2 \times 2 = 0.861 \text{ m}^2$$

#### 3.2 はつり工（t=35mm）

$$V = \text{下地処理数量より} = 0.861 \text{ m}^2$$

#### 3.3 モルタル打設（無収縮モルタル）

$$V = 0.861 \times 0.035 = 0.030 \text{ m}^3$$

#### 3.4 型 枠

$$A = ( 0.820 + 0.510 ) \times 0.035 \times 2 \times 2 = 0.186 \text{ m}^2$$

#### 3.5 殻運搬処理（無筋構造物）

$$V = 0.861 \times 0.035 = 0.030 \text{ m}^3$$

$$W = 0.030 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 0.071 \text{ t}$$

4. 塗装塗替工数量計算

4.1 数量集計表

箇所	単位	数量					
		第1径間	第2径間	第3径間	第4径間	第5径間	合計
主桁	m2	223.79	218.14	217.68	218.46	221.89	658.03
端対傾構	m2	3.34	—	—	—	3.29	3.29
中間対傾構	m2	28.99	28.99	28.99	28.99	26.09	84.07
上横構	m2	45.27	44.54	44.54	44.54	44.50	133.58
下横構	m2	45.31	44.60	44.60	44.60	44.54	133.74
排水装置	m2	1.22	1.83	1.22	1.83	1.83	4.88
支 承	m2	2.30	1.26	1.26	1.26	1.04	3.56
合 計	m2	0.00	0.00	338.29	339.68	343.18	1021.15

## 4.2 第1径間数量計算

箇所	形状	計 算 式	Net	面数	個数	面積(m2)
主 桁						
<G 1>						
U-FLG	PL	0.230 × 5.006		1	1	1.15
	PL	0.270 × 2.970		1	1	0.80
	PL	0.290 × 13.890		1	1	4.03
	PL	0.270 × 3.460		1	1	0.93
	PL	0.230 × 3.430		1	1	0.79
	PL	0.320 × 6.760		1	1	2.16
WEB	PL	1.124 × 35.516		2	1	79.84
L-FLG(上面)	PL	0.230 × 5.006		1	1	1.15
	PL	0.270 × 2.970		1	1	0.80
	PL	0.290 × 13.890		1	1	4.03
	PL	0.270 × 3.460		1	1	0.93
	PL	0.230 × 3.430		1	1	0.79
	PL	0.320 × 6.760		1	1	2.16
L-FLG(下面)	PL	0.240 × 5.006		1	1	1.20
	PL	0.280 × 2.970		1	1	0.83
	PL	0.300 × 13.890		1	1	4.17
	PL	0.280 × 3.460		1	1	0.97
	PL	0.240 × 3.430		1	1	0.82
	PL	0.330 × 6.760		1	1	2.23
V-STIFF	PL	0.100 × 1.124		2	13	2.92
(控除)		(-) 0.100 × 0.009		2	13	-0.02
<G 2>						
U-FLG	PL	0.230 × 4.474		1	1	1.03
	PL	0.270 × 2.970		1	1	0.80
	PL	0.290 × 13.890		1	1	4.03
	PL	0.270 × 3.460		1	1	0.93
	PL	0.230 × 3.430		1	1	0.79
	PL	0.320 × 6.760		1	1	2.16
WEB	PL	1.124 × 34.984		2	1	78.64
L-FLG(上面)	PL	0.230 × 4.474		1	1	1.03
	PL	0.270 × 2.970		1	1	0.80
	PL	0.290 × 13.890		1	1	4.03
	PL	0.270 × 3.460		1	1	0.93
	PL	0.230 × 3.430		1	1	0.79



箇所	形状	計 算 式	Net	面数	個数	面積(m2)
	PL	$0.320 \times 6.760$		1	1	2.16
L-FLG(下面)	PL	$0.240 \times 4.474$		1	1	1.07
	PL	$0.280 \times 2.970$		1	1	0.83
	PL	$0.300 \times 13.890$		1	1	4.17
	PL	$0.280 \times 3.460$		1	1	0.97
	PL	$0.240 \times 3.430$		1	1	0.82
	PL	$0.330 \times 6.760$		1	1	2.23
V-STIFF	PL	$0.100 \times 1.124$		2	13	2.92
(控除)		(-) $0.100 \times 0.009$		2	13	-0.02
					$\Sigma =$	223.79
端対傾構						
L-90x90x10	L	$(0.090 + 0.090) \times 2.310$		2	1	0.83
L-75x75x9	L	$(0.075 + 0.075) \times 1.020$		2	2	0.61
L-150x150x10	L	$(0.150 + 0.150) \times 2.310$		2	1	1.39
Guss	PL	$0.260 \times 0.230$	80	2	2	0.19
	PL	$0.460 \times 0.230$		2	1	0.21
	PL	$0.340 \times 0.240$		2	2	0.33
(控除)		(-) $0.218 \text{ m2/箇所}$		1	1	-0.22
					$\Sigma =$	3.34
中間対傾構						
L-90x90x10	L	$(0.090 + 0.009) \times 2.260$		2	10	4.47
L-75x75x9	L	$(0.075 + 0.075) \times 1.010$		2	20	6.06
L-150x150x10	L	$(0.150 + 0.150) \times 2.260$		2	10	13.56
Guss	PL	$0.250 \times 0.230$	80	2	20	1.84
	PL	$0.450 \times 0.230$		2	10	2.07
	PL	$0.330 \times 0.240$		2	20	3.17
(控除)		(-) $0.218 \text{ m2/箇所}$		1	10	-2.18
					$\Sigma =$	28.99
上横構						
L-130x130x9	L	$(0.130 + 0.130) \times 4.210$		2	1	2.19
	L	$(0.130 + 0.130) \times 3.700$		2	19	36.56
Guss	PL	$0.530 \times 0.260$		2	2	0.55
	PL	$0.690 \times 0.280$	90	2	20	6.96
(控除)		(-) $0.090 \text{ m2/箇所}$		1	11	-0.99
					$\Sigma =$	45.27
下横構						
L-130x130x9	L	$(0.130 + 0.130) \times 4.210$		2	1	2.19
	L	$(0.130 + 0.130) \times 3.700$		2	19	36.56

[illegible]

#### 4.3 第2径間数量計算

箇所	形状	計 算 式	Net	面数	個数	面積(m2)
主 桁						
<G 1>						
U-FLG	PL	$0.320 \times 6.620$		1	1	2.12
	PL	$0.250 \times 22.490$		1	1	5.62
	PL	$0.310 \times 2.990$		1	1	0.93
	PL	$0.330 \times 2.500$		1	1	0.83
WEB	PL	$1.124 \times 34.600$		2	1	77.78
L-FLG(上面)	PL	$0.320 \times 6.620$		1	1	2.12
	PL	$0.250 \times 22.490$		1	1	5.62
	PL	$0.310 \times 2.990$		1	1	0.93
	PL	$0.330 \times 2.500$		1	1	0.83
L-FLG(下面)	PL	$0.330 \times 6.620$		1	1	2.18
	PL	$0.260 \times 22.490$		1	1	5.85
	PL	$0.320 \times 2.990$		1	1	0.96
	PL	$0.340 \times 2.500$		1	1	0.85
V-STIFF	PL	$0.100 \times 1.124$		2	11	2.47
(控除)		(-) $0.100 \times 0.009$		2	11	-0.02
<G 2>						
U-FLG	PL	$0.320 \times 6.620$		1	1	2.12
	PL	$0.250 \times 22.490$		1	1	5.62
	PL	$0.310 \times 2.990$		1	1	0.93
	PL	$0.330 \times 2.500$		1	1	0.83
WEB	PL	$1.124 \times 34.600$		2	1	77.78
L-FLG(上面)	PL	$0.320 \times 6.620$		1	1	2.12
	PL	$0.250 \times 22.490$		1	1	5.62
	PL	$0.310 \times 2.990$		1	1	0.93
	PL	$0.330 \times 2.500$		1	1	0.83
L-FLG(下面)	PL	$0.330 \times 6.620$		1	1	2.18
	PL	$0.260 \times 22.490$		1	1	5.85
	PL	$0.320 \times 2.990$		1	1	0.96
	PL	$0.340 \times 2.500$		1	1	0.85
V-STIFF	PL	$0.100 \times 1.124$		2	11	2.47
(控除)		(-) $0.100 \times 0.009$		2	11	-0.02
					Σ =	218.14
中間対傾構						
L-90x90x10	L	$(0.090 + 0.009) \times 2.260$		2	10	4.47

[illegible]

#### 4.4 第3径間数量計算

箇所	形状	計 算 式	Net	面数	個数	面積(m2)
主 桁						
<G 1>						
U-FLG	PL	0.330 × 3.830		1	1	1.26
	PL	0.310 × 1.680		1	1	0.52
	PL	0.230 × 6.270		1	1	1.44
	PL	0.270 × 11.040		1	1	2.98
	PL	0.230 × 6.270		1	1	1.44
	PL	0.310 × 1.680		1	1	0.52
	PL	0.330 × 3.830		1	1	1.26
WEB	PL	1.124 × 34.600		2	1	77.78
L-FLG(上面)	PL	0.330 × 3.830		1	1	1.26
	PL	0.310 × 1.680		1	1	0.52
	PL	0.230 × 6.270		1	1	1.44
	PL	0.270 × 11.040		1	1	2.98
	PL	0.230 × 6.270		1	1	1.44
	PL	0.310 × 1.680		1	1	0.52
	PL	0.330 × 3.830		1	1	1.26
L-FLG(下面)	PL	0.340 × 3.830		1	1	1.30
	PL	0.320 × 1.680		1	1	0.54
	PL	0.240 × 6.270		1	1	1.50
	PL	0.280 × 11.040		1	1	3.09
	PL	0.240 × 6.270		1	1	1.50
	PL	0.320 × 1.680		1	1	0.54
	PL	0.340 × 3.830		1	1	1.30
V-STIFF	PL	0.100 × 1.124		2	11	2.47
(控除)		(-) 0.100 × 0.009		2	11	-0.02
<G 2>						
U-FLG	PL	0.330 × 3.830		1	1	1.26
	PL	0.310 × 1.680		1	1	0.52
	PL	0.230 × 6.270		1	1	1.44
	PL	0.270 × 11.040		1	1	2.98
	PL	0.230 × 6.270		1	1	1.44
	PL	0.310 × 1.680		1	1	0.52
	PL	0.330 × 3.830		1	1	1.26
WEB	PL	1.124 × 34.600		2	1	77.78
L-FLG(上面)	PL	0.330 × 3.830		1	1	1.26

箇所	形状	計 算 式	Net	面数	個数	面積(m2)
	PL	$0.310 \times 1.680$		1	1	0.52
	PL	$0.230 \times 6.270$		1	1	1.44
	PL	$0.270 \times 11.040$		1	1	2.98
	PL	$0.230 \times 6.270$		1	1	1.44
	PL	$0.310 \times 1.680$		1	1	0.52
	PL	$0.330 \times 3.830$		1	1	1.26
L-FLG(下面)	PL	$0.340 \times 3.830$		1	1	1.30
	PL	$0.320 \times 1.680$		1	1	0.54
	PL	$0.240 \times 6.270$		1	1	1.50
	PL	$0.280 \times 11.040$		1	1	3.09
	PL	$0.240 \times 6.270$		1	1	1.50
	PL	$0.320 \times 1.680$		1	1	0.54
	PL	$0.340 \times 3.830$		1	1	1.30
V-STIFF	PL	$0.100 \times 1.124$		2	11	2.47
(控除)		(-) $0.100 \times 0.009$		2	11	-0.02
					$\Sigma =$	217.68
中間対傾構						
L-90x90x10	L	$(0.090 + 0.009) \times 2.260$		2	10	4.47
L-75x75x9	L	$(0.075 + 0.075) \times 1.010$		2	20	6.06
L-150x150x10	L	$(0.150 + 0.150) \times 2.260$		2	10	13.56
Guss	PL	$0.250 \times 0.230$	80	2	20	1.84
	PL	$0.450 \times 0.230$		2	10	2.07
	PL	$0.330 \times 0.240$		2	20	3.17
(控除)		(-) $0.218 \text{ m}^2/\text{箇所}$		1	10	-2.18
					$\Sigma =$	28.99
上横構						
L-130x130x9	L	$(0.130 + 0.130) \times 3.700$		2	20	38.48
Guss	PL	$0.690 \times 0.280$	90	2	20	6.96
(控除)		(-) $0.090 \text{ m}^2/\text{箇所}$		1	10	-0.90
					$\Sigma =$	44.54
下横構						
L-130x130x9	L	$(0.130 + 0.130) \times 3.700$		2	20	38.48
Guss	PL	$0.690 \times 0.260$		2	20	7.18
(控除)		(-) $0.106 \text{ m}^2/\text{箇所}$		1	10	-1.06
					$\Sigma =$	44.60
排水装置						
排水管	Pipe	$\pi \times 0.090 \times 1.650$		1	2	0.93
取付バンド		$0.325 \times 0.110$		2	4	0.29

[illegible]

#### 4.5 第4径間数量計算

箇所	形状	計 算 式	Net	面数	個数	面積(m2)
主 桁						
< G 1 >						
U-FLG	PL	$0.330 \times 5.490$		1	1	1.81
	PL	$0.250 \times 22.490$		1	1	5.62
	PL	$0.320 \times 6.620$		1	1	2.12
WEB	PL	$1.124 \times 34.600$		2	1	77.78
L-FLG(上面)	PL	$0.330 \times 5.490$		1	1	1.81
	PL	$0.250 \times 22.490$		1	1	5.62
	PL	$0.320 \times 6.620$		1	1	2.12
L-FLG(下面)	PL	$0.340 \times 5.490$		1	1	1.87
	PL	$0.260 \times 22.490$		1	1	5.85
	PL	$0.330 \times 6.620$		1	1	2.18
V-STIFF	PL	$0.100 \times 1.124$		2	11	2.47
(控除)		(-) $0.100 \times 0.009$		2	11	-0.02
< G 2 >						
U-FLG	PL	$0.330 \times 5.490$		1	1	1.81
	PL	$0.250 \times 22.490$		1	1	5.62
	PL	$0.320 \times 6.620$		1	1	2.12
WEB	PL	$1.124 \times 34.600$		2	1	77.78
L-FLG(上面)	PL	$0.330 \times 5.490$		1	1	1.81
	PL	$0.250 \times 22.490$		1	1	5.62
	PL	$0.320 \times 6.620$		1	1	2.12
L-FLG(下面)	PL	$0.340 \times 5.490$		1	1	1.87
	PL	$0.260 \times 22.490$		1	1	5.85
	PL	$0.330 \times 6.620$		1	1	2.18
V-STIFF	PL	$0.100 \times 1.124$		2	11	2.47
(控除)		(-) $0.100 \times 0.009$		2	11	-0.02
					Σ =	218.46
中間対傾構						
L-90x90x10	L	$(0.090 + 0.009) \times 2.260$		2	10	4.47
L-75x75x9	L	$(0.075 + 0.075) \times 1.010$		2	20	6.06
L-150x150x10	L	$(0.150 + 0.150) \times 2.260$		2	10	13.56
Guss	PL	$0.250 \times 0.230$	80	2	20	1.84
	PL	$0.450 \times 0.230$		2	10	2.07
	PL	$0.330 \times 0.240$		2	20	3.17
(控除)		(-) $0.218 \text{ m}^2/\text{箇所}$		1	10	-2.18



[illegible]

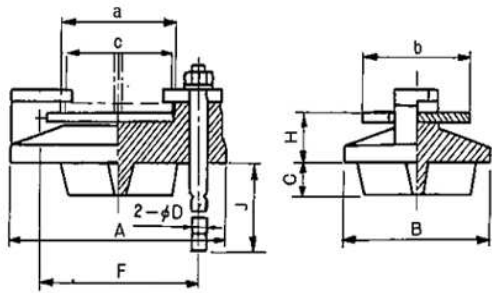
#### 4.6 第5径間数量計算

箇所	形状	計 算 式	Net	面数	個数	面積(m2)
主 桁						
<G 1>						
U-FLG	PL	0.320 × 6.760		1	1	2.16
	PL	0.230 × 3.430		1	1	0.79
	PL	0.270 × 3.460		1	1	0.93
	PL	0.290 × 13.890		1	1	4.03
	PL	0.270 × 2.970		1	1	0.80
	PL	0.230 × 4.713		1	1	1.08
WEB	PL	1.124 × 35.223		2	1	79.18
L-FLG(上面)	PL	0.320 × 6.760		1	1	2.16
	PL	0.230 × 3.430		1	1	0.79
	PL	0.270 × 3.460		1	1	0.93
	PL	0.290 × 13.890		1	1	4.03
	PL	0.270 × 2.970		1	1	0.80
	PL	0.230 × 4.713		1	1	1.08
L-FLG(下面)	PL	0.330 × 6.760		1	1	2.23
	PL	0.240 × 3.430		1	1	0.82
	PL	0.280 × 3.460		1	1	0.97
	PL	0.300 × 13.890		1	1	4.17
	PL	0.280 × 2.970		1	1	0.83
	PL	0.240 × 4.713		1	1	1.13
V-STIFF	PL	0.100 × 1.124		2	11	2.47
(控除)		(-) 0.100 × 0.009		2	11	-0.02
<G 2>						
U-FLG	PL	0.320 × 6.760		1	1	2.16
	PL	0.230 × 3.430		1	1	0.79
	PL	0.270 × 3.460		1	1	0.93
	PL	0.290 × 13.890		1	1	4.03
	PL	0.270 × 2.970		1	1	0.80
	PL	0.230 × 4.407		1	1	1.01
WEB	PL	1.124 × 34.917		2	1	78.49
L-FLG(上面)	PL	0.320 × 6.760		1	1	2.16
	PL	0.230 × 3.430		1	1	0.79
	PL	0.270 × 3.460		1	1	0.93
	PL	0.290 × 13.890		1	1	4.03
	PL	0.270 × 2.970		1	1	0.80

箇所	形状	計 算 式	Net	面数	個数	面積(m2)
	PL	$0.230 \times 4.713$		1	1	1.08
L-FLG(下面)	PL	$0.330 \times 6.760$		1	1	2.23
	PL	$0.240 \times 3.430$		1	1	0.82
	PL	$0.280 \times 3.460$		1	1	0.97
	PL	$0.300 \times 13.890$		1	1	4.17
	PL	$0.280 \times 2.970$		1	1	0.83
	PL	$0.240 \times 4.407$		1	1	1.06
V-STIFF	PL	$0.100 \times 1.124$		2	11	2.47
(控除)		(-) $0.100 \times 0.009$		2	11	-0.02
					$\Sigma =$	221.89
端対傾構						
L-90x90x10	L	$(0.090 + 0.090) \times 2.280$		2	1	0.82
L-75x75x9	L	$(0.075 + 0.075) \times 1.010$		2	2	0.61
L-150x150x10	L	$(0.150 + 0.150) \times 2.280$		2	1	1.37
Guss	PL	$0.250 \times 0.230$	80	2	2	0.18
	PL	$0.450 \times 0.230$		2	1	0.21
	PL	$0.330 \times 0.240$		2	2	0.32
(控除)		(-) $0.218 \text{ m2/箇所}$		1	1	-0.22
					$\Sigma =$	3.29
中間対傾構						
L-90x90x10	L	$(0.090 + 0.009) \times 2.260$		2	9	4.03
L-75x75x9	L	$(0.075 + 0.075) \times 1.010$		2	18	5.45
L-150x150x10	L	$(0.150 + 0.150) \times 2.260$		2	9	12.20
Guss	PL	$0.250 \times 0.230$	80	2	18	1.66
	PL	$0.450 \times 0.230$		2	9	1.86
	PL	$0.330 \times 0.240$		2	18	2.85
(控除)		(-) $0.218 \text{ m2/箇所}$		1	9	-1.96
					$\Sigma =$	26.09
上横構						
L-130x130x9	L	$(0.130 + 0.130) \times 3.900$		2	1	2.03
	L	$(0.130 + 0.130) \times 3.700$		2	19	36.56
Guss	PL	$0.530 \times 0.260$		2	2	0.55
	PL	$0.690 \times 0.280$	90	2	18	6.26
(控除)		(-) $0.090 \text{ m2/箇所}$		1	10	-0.90
					$\Sigma =$	44.50
下横構						
L-130x130x9	L	$(0.130 + 0.130) \times 3.900$		2	1	2.03
	L	$(0.130 + 0.130) \times 3.700$		2	19	36.56

[illegible]

※支承防錆面積については、推定反力から下表を参考にして防錆面積の算出を行った。



1)線支承(LB)

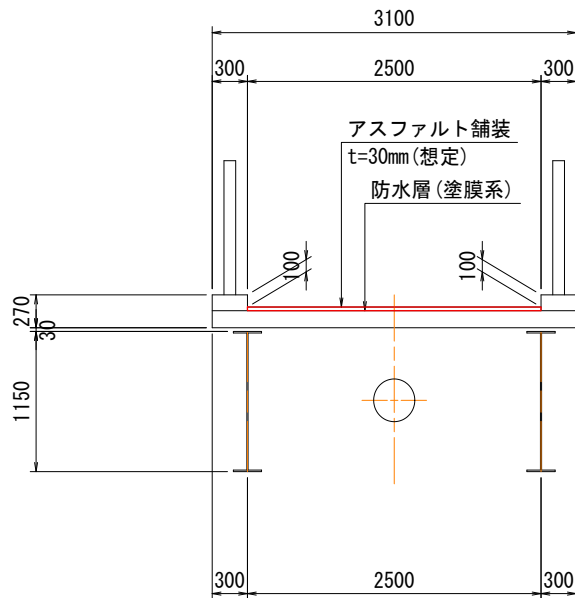
設 計 条 件						固 定 可動の 区 別	上部工との取合 寸法 mm			下部工との取合 寸法 mm						支 承 高 さ H mm	支 承 重 量 kgf	支 承 塗 装 面 積 m <sup>2</sup>
全反力 tf	橋軸方向水平力 tf		橋軸直角 方向地震 時水平力 tf	上揚力 tf	計 算 移動量 mm		a	b	c	A	B	C	D	F	J			
	移動時	地震時																
30	6	10.8	5.4	2.25		固定	216	170	200	420	240	50	28	300	440	77	52.4	0.28
30	6	5.4	5.4	2.25	20	可動	216	190	200	420	240	50	28	300	440	77	52.9	0.24
40	8	14.4	7.2	3.0		固定	216	180	200	420	260	60	32	300	480	82	61.5	0.30
40	8	7.2	7.2	3.0	20	可動	216	200	200	420	260	60	32	300	480	82	62.1	0.26
50	10	18.0	9.0	3.75		固定	216	190	200	420	280	75	36	300	560	87	71.9	0.31
50	10	9.0	9.0	3.75	20	可動	216	210	200	420	280	75	36	300	565	87	72.5	0.27
75	15	27.0	13.5	5.63		固定	266	240	250	510	340	80	46	370	730	100	127.5	0.46
75	15	13.5	13.5	5.63	20	可動	266	250	250	510	340	80	42	370	640	100	121.5	0.38
100	20	36.0	18.0	7.5		固定	316	290	300	610	400	80	55	440	840	115	202.1	0.63
100	20	18.0	18.0	7.5	20	可動	316	300	300	610	400	80	50	440	760	115	191.1	0.52

凡 例

- : 橋台
- : 橋脚

5. 橋面防水工数量計算

断面図



5.1 防水層（塗膜系アスファルト加熱型防水層）

$$\text{第3～5径間 } A = ( 138.989 + 138.801 ) \times 2.500 \div \# = 347.238 \text{ m}^2$$

5.2 導水テープ（3×30mm）

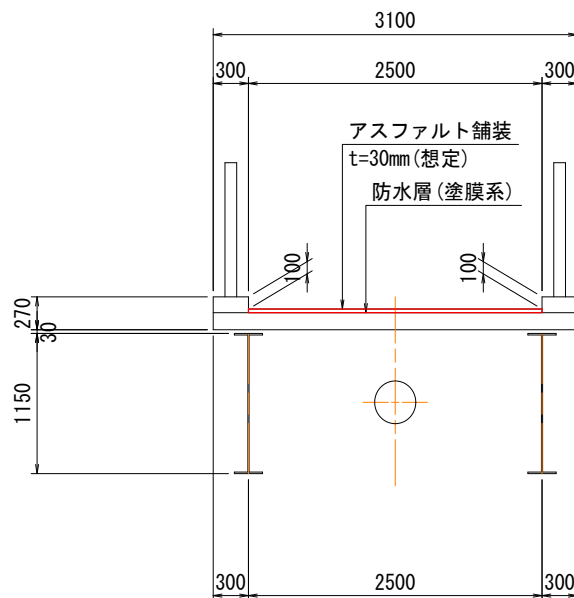
$$\text{第3～5径間 } L = 103.739 + 2.519 + 104.201 = 210.459 \text{ m}$$

5.3 成型目地材（b=30, t=3mm）

$$\text{第3～5径間 } L = 103.739 + 2.519 + 104.201 = 210.459 \text{ m}$$

## 6. 舗装打替工数量計算

### 断面図



#### 6.1 路面切削（全面切削）

$$\text{第3～5径間 } A = ( 138.989 + 138.801 ) \times 2.500 \div 2 = 347.238 \text{ m}^2$$

#### 6.2 殻運搬・処分（アスファルト殻, t=3cm（想定））

$$V = 347.238 \times 0.030 = 10.417 \text{ m}^3$$

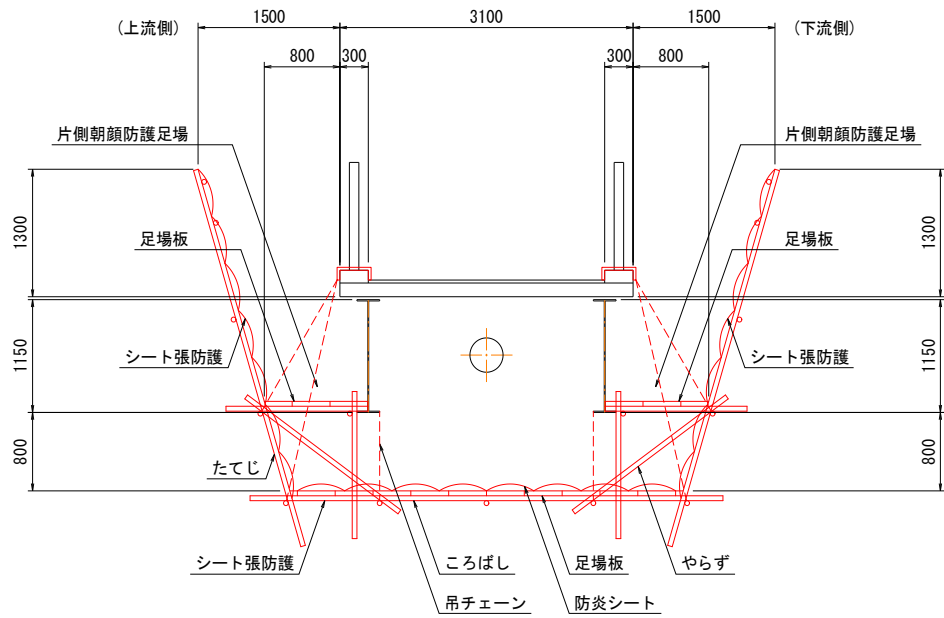
$$W = 10.417 \text{ m}^3 \times 2.30 \text{ t/m}^3 = 23.959 \text{ t}$$

#### 6.3 舗装工（密粒度As t=3cm, 瀝青材無し）

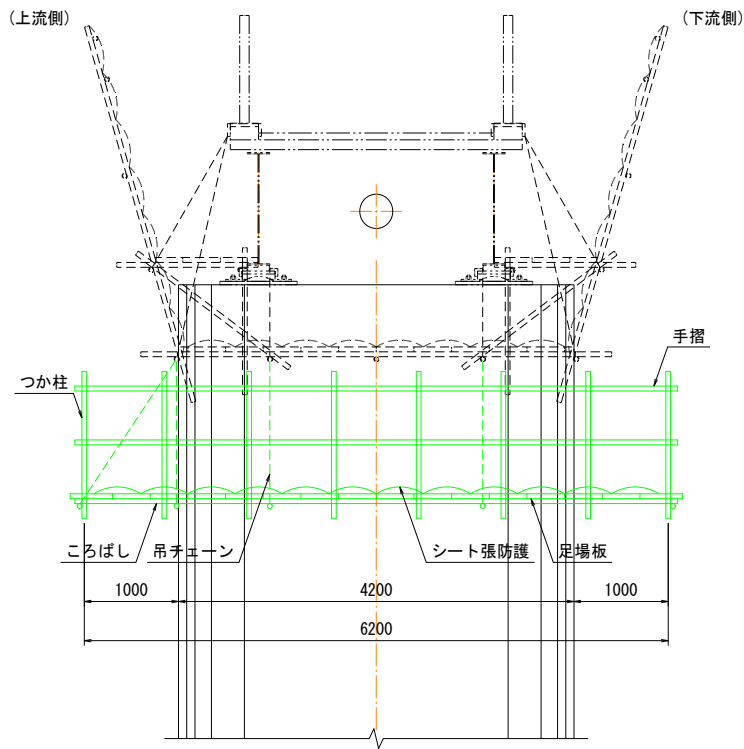
$$\text{第3～5径間 } A = ( 138.989 + 138.801 ) \times 2.500 \div 2 = 347.238 \text{ m}^2$$

7. 仮設工数量計算書

吊足場断面図



橋脚回り足場詳細図





### 7.1 吊足場（全面足場＋シート張防護）

- ・ 第1径間

$$A1 = \cancel{1/2 \times (33.907 + 33.248) \times 3.100} = 0.000 \text{ m}^2$$

- ・ 第2～4径間

$$A2 = 33.200 \times 3.100 \times 2 = 205.840 \text{ m}^2$$

- ・ 第5径間

$$A3 = 1/2 \times (33.583 + 33.202) \times 3.100 = 103.517 \text{ m}^2$$

---

$$\Sigma A = 309.357 \text{ m}^2$$

### 7.2 片側朝顔防護足場（シート張防護，両側施工）

- ・ 上流側

$$A1 = 1/2 \times (104.558 + 104.423) \times 1.100 = 114.940 \text{ m}^2$$

- ・ 下流側

$$A2 = 1/2 \times (103.966 + 104.116) \times 1.100 = 114.445 \text{ m}^2$$

---

$$\Sigma A = 229.385 \text{ m}^2$$

### 7.3 橋脚回り足場（床面＋手摺部シート張り防護）

$$A = (4.200 + 1.000 \times 2) \times 1.000 \times 4 = 24.800 \text{ m}^2$$