

## 目 次

1. 数 量 総 括 表 .....	1
2. 床 版 補 修 工 .....	3
3. 下 部 工 表 面 処 理 工 .....	7
4. 下 部 工 補 修 工 .....	9
5. 足 場 工 .....	12
6. 殻 運 搬 処 理 工 .....	14
7. 施 工 日 数 算 出 .....	16

# 1. 数量総括表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	レベル6 積算要素	単位	当初数量		変更数量		摘要
							設計数量	積算数量	設計数量	積算数量	
	上部工										
		床版補修工									
			断面修復工【左官工法】								
			断面修復材	ポリマーセメント系		m3	0.04	0.04			
			コンクリートはつり			m2	1.0	1.0			
			プライマー塗布	エポキシ樹脂系		m2	1.0	1.0			
			表面含浸工								
			下地処理			m2	618.8	618.0			
			含浸材塗布	高分子系		m2	618.8	618.0			
	下部工										
		下部工表面処理工									
			下地処理	サンダーケレン		m2	59.8	59.0			
			含浸材塗布	高分子系		m2	59.8	59.0			
		下部工補修工									
			断面修復工【型枠充填工法】								
			断面修復材	ポリマーセメント系		m3	0.06	0.06			
			コンクリートはつり			m2	0.6	0.6			
			プライマー塗布	アクリル樹脂系		m2	0.6	0.6			
			防錆ペースト			m2	0.6	0.6			
			型枠			m2	0.6	0.6			
			断面修復工【左官工法】								
			断面修復材	ポリマーセメント系		m3	0.04	床版補修工の数量に含めて計上			
			コンクリートはつり			m2	0.8	床版補修工の数量に含めて計上			
			プライマー塗布	エポキシ樹脂系		m2	0.8	床版補修工の数量に含めて計上			
			断面修復工【吹付け工法】								
			断面修復材	ポリマーセメント系		m3	0.83	0.83			
			コンクリートはつり			m2	16.5	16.5			
			プライマー塗布	アクリル樹脂系		m2	16.5	16.5			
			防錆ペースト			m2	16.5	16.5			
	仮設工										
		足場工									
			吊足場	防護工：シート張り+板張防護		m2	445.9	440.0			
			朝顔	防護工：シート張り+板張防護		m2	445.9	440.0			
			中段足場			m2	1039.4	1030.0			

## 1. 数量総括表

[illegible]

2. 床版補修工

(1) 数量総括表

工 種	数 量 区 分		単 位	数 量	摘 要
床版補修工	断面修復工 (左官工法)	断面修復材	m3	0.04	ポリマーセメント系
		コンクリートはつり	m2	1.0	
		プライマー塗布	m2	1.0	エポキシ樹脂系
	表面含浸工	下地処理	m2	618.8	
		含浸材塗布	m2	618.8	高分子系

## (2) 数量計算

### 1.床版補修工

#### 1.断面修復工(左官工法)

床版補修工図より

##### 1) 断面修復材(ポリマーセメント系)

工法		寸 法	数 量
左 官 工 法	第1径間	① 0.800 × 0.330 × 0.050 =	0.013 m3
		② 0.150 × 0.100 × 0.050 =	0.0008 m3
		第1径間 計 =	0.01 m3
	第3径間	① 0.800 × 0.500 × 0.050 =	0.020 m3
		② 0.100 × 0.100 × 0.050 =	0.0005 m3
		③ 0.100 × 0.100 × 0.050 =	0.0005 m3
		④ 0.100 × 0.100 × 0.050 =	0.0005 m3
		⑤ 0.440 × 0.550 × 0.050 =	0.012 m3
		第3径間 計 =	0.03 m3
	【第1径間、第3径間】 合計 =		0.04 m3

##### 2) コンクリートはつり、プライマー塗布

工法		寸 法	数 量
左 官 工 法	第1径間	① 0.800 × 0.330 =	0.26 m2
		② 0.150 × 0.100 =	0.02 m2
		第1径間 計 =	0.3 m2
	第3径間	① 0.800 × 0.500 =	0.40 m2
		② 0.100 × 0.100 =	0.01 m2
		③ 0.100 × 0.100 =	0.01 m2
		④ 0.100 × 0.100 =	0.01 m2
		⑤ 0.440 × 0.550 =	0.24 m2
		第3径間 計 =	0.7 m2
	【第1径間、第3径間】 合計 =		1.0 m2

## 2.表面含浸工

床版補修工図より

## 1)下地処理、含浸材塗布

	寸 法		数 量
第1径間 第2径間	床版	① ( 0.600 + 1.200 )× 0.550	
		/ 2 =	0.495 m2
		0.900 × 4.260 × 2 =	7.668 m2
		(( 0.900 + 0.870 )× 0.300	
		/ 2 )× 2 =	0.531 m2
		0.870 × 3.900 × 2 =	6.786 m2
		(( 0.870 + 0.845 )× 0.250	
		/ 2 )× 2 =	0.429 m2
		0.845 × 12.500 =	10.563 m2
		② 2.600 × 4.260 × 2 =	22.152 m2
		(( 2.600 + 2.540 )× 0.300	
		/ 2 )× 2 =	1.542 m2
		2.540 × 3.900 × 2 =	19.812 m2
		(( 2.540 + 2.490 )× 0.250	
		/ 2 )× 2 =	1.258 m2
		2.490 × 12.500 =	31.125 m2
		③ 0.900 × 4.260 × 2 =	7.668 m2
		(( 0.900 + 0.870 )× 0.300	
		/ 2 )× 2 =	0.531 m2
		0.870 × 3.900 × 2 =	6.786 m2
		(( 0.870 + 0.845 )× 0.250	
		/ 2 )× 2 =	0.429 m2
		0.845 × 12.500 =	10.563 m2
	地覆	④ ( 0.320 + 0.400 )× 30.280 =	21.802 m2
		( 0.600 + 1.200 )× 0.550	
		/ 2 =	0.495 m2
		0.560 ×( 0.890 + 0.626	
		+ 0.600 + 0.626 + 28.190 ) =	17.322 m2
		⑤ ( 0.320 + 0.400 + 0.560 )	
	× 30.280 =		38.758 m2
	1径間分 計 =		206.7 m2
	206.7 m2 × 2 径間 2径間分 合計 =		413.4 m2

	寸 法				数 量
第3径間	床版	㊤	$0.900 \times 4.260 \times 2$	=	7.668 m2
			$((0.900 + 0.870) \times 0.300$		
			$/ 2) \times 2$	=	0.531 m2
			$0.870 \times 3.900 \times 2$	=	6.786 m2
			$((0.870 + 0.845) \times 0.250$		
			$/ 2) \times 2$	=	0.429 m2
			$0.845 \times 12.500$	=	10.563 m2
		㊦	$2.600 \times 4.260 \times 2$	=	22.152 m2
			$((2.600 + 2.540) \times 0.300$		
			$/ 2) \times 2$	=	1.542 m2
			$2.540 \times 3.900 \times 2$	=	19.812 m2
			$((2.540 + 2.490) \times 0.250$		
			$/ 2) \times 2$	=	1.258 m2
			$2.490 \times 12.500$	=	31.125 m2
		㊧	$0.900 \times 4.260 \times 2$	=	7.668 m2
			$((0.900 + 0.870) \times 0.300$		
			$/ 2) \times 2$	=	0.531 m2
			$0.870 \times 3.900 \times 2$	=	6.786 m2
			$((0.870 + 0.845) \times 0.250$		
			$/ 2) \times 2$	=	0.429 m2
			$0.845 \times 12.500$	=	10.563 m2
	地覆	㊨	$(0.320 + 0.400 + 0.560)$		
			$\times 30.280$	=	38.758 m2
		㊩	$(0.320 + 0.400 + 0.560)$		
			$\times 30.280$	=	38.758 m2
	第3径間 合計				= 205.4 m2

$$A = 413.4 + 205.4$$

$$\text{【第1径間～第3径間】床版表面含浸工 合計} = 618.8 \text{ m2}$$

3. 下部工表面処理工

(1) 数量集計表

工 種	数 量 区 分	単 位	数 量	摘 要
下部工表面処理工	下地処理	m2	59.8	サンダーケレン
	含浸材塗布	m2	59.8	高分子系



## (2) 数量計算

### 1. 下部工表面処理工(下地処理、含浸材塗布)

下部工表面処理工図より

1) 下地処理、含浸材塗布

	寸 法	数 量
A1橋台	① $0.860 \times 5.020 - 0.460 \times 0.720 \times 2 =$	3.655 m <sup>2</sup>
	② $1.576 \times 5.020 + 0.020 \times 0.900 / 2$	
	$\times 2 + (0.020 + 0.244) \times 0.110 \times 2 =$	7.988 m <sup>2</sup>
	A1橋台 計 =	11.6 m <sup>2</sup>

	寸 法	数 量
P1橋脚 P2橋脚	① $1.650 \times 4.100 - 0.460 \times 0.720 \times 4 =$	5.440 m <sup>2</sup>
	② $1.650 \times 1.900 - 1.650 \times 1.650 \times 1/4$	
	$\times \pi =$	0.997 m <sup>2</sup>
	③ $(0.800 + 1.304) \times 1.650 =$	3.472 m <sup>2</sup>
	④ $0.800 \times 4.100 + (4.100 + 1.900) \times$	
	$0.700 / 2 =$	5.380 m <sup>2</sup>
	⑤ $(0.800 + 1.304) \times 1.650 =$	3.472 m <sup>2</sup>
	⑥ $0.800 \times 4.100 + (4.100 + 1.900) \times$	
	$0.700 / 2 =$	5.380 m <sup>2</sup>
	1橋脚分 計 =	24.1 m <sup>2</sup>
	24.1 m <sup>2</sup> $\times$ 2 橋脚 2橋脚分 合計 =	48.2 m <sup>2</sup>

$$A = 11.6 + 48.2$$

【A1橋台、P1・P2橋脚】 下部工表面処理工 合計 = 59.8 m<sup>2</sup>

4. 下部工補修工

(1) 数量総括表

工 種	数 量 区 分		単 位	数 量	摘 要
下部工補修工	断面修復工 (型枠充填工法)	断面修復材	m3	0.06	ポリマーセメント系
		コンクリートはつり	m2	0.6	
		プライマー塗布	m2	0.6	アクリル樹脂系
		防錆ペースト	m2	0.6	
		型枠	m2	0.6	
	断面修復工 (左官工法)	断面修復材	m3	0.04	ポリマーセメント系
		コンクリートはつり	m2	0.8	
		プライマー塗布	m2	0.8	エポキシ樹脂系
	断面修復工 (吹付け工法)	断面修復材	m3	0.83	ポリマーセメント系
		コンクリートはつり	m2	16.5	
		プライマー塗布	m2	16.5	アクリル樹脂系
		防錆ペースト	m2	16.5	

## (2) 数量計算

### 1. 下部工補修工

#### 1. 断面修復工(型枠充填工法)

下部工補修工図(その1)より

##### 1) 断面修復材(ポリマーセメント系)

工法		寸 法	数 量
型 枠 充 填 工 法	A1橋台	① 0.750 × 0.650 × 0.100 =	0.049 m3
		② 0.300 × 0.350 × 0.100 =	0.011 m3
	合計 =		0.06 m3

##### 2) コンクリートはつり、プライマー塗布

工法		寸 法	数 量
型 枠 充 填 工 法	A1橋台	① 0.750 × 0.650 =	0.49 m2
		② 0.300 × 0.350 =	0.11 m2
	合計 =		0.6 m2

##### 3) 防錆ペースト、型枠

※コンクリートはつりに同じ = 0.6 m2

#### 2. 断面修復工(左官工法)

下部工補修工図より

##### 1) 断面修復材(ポリマーセメント系)

工法		寸 法	数 量
左 官 工 法	P1橋脚	① 0.350 × 0.300 × 0.050 =	0.005 m3
		P1橋脚 計 =	0.005 m3
	P2橋脚	① 0.150 × 0.400 × 0.050 =	0.003 m3
		② 0.950 × 0.250 × 0.050 =	0.012 m3
		③ 1.300 × 0.250 × 0.050 =	0.016 m3
		④ 0.150 × 0.200 × 0.050 =	0.002 m3
		P2橋脚 計 =	0.03 m3
	合計 =		0.04 m3

##### 2) コンクリートはつり、プライマー塗布

工法		寸 法	数 量
左 官 工 法	P1橋脚	① 0.350 × 0.300 =	0.11 m2
		P1橋脚 計 =	0.1 m2
	P2橋脚	① 0.150 × 0.400 =	0.06 m2
		② 0.950 × 0.250 =	0.24 m2
		③ 1.300 × 0.250 =	0.33 m2
		④ 0.150 × 0.200 =	0.03 m2
		P2橋脚 計 =	0.7 m2
	合計 =		0.8 m2

### 3.断面修復工(吹付け工法)

下部工補修工図より

#### 1)断面修復材(ポリマーセメント系)

工法		寸 法	数 量
吹 付 け 工 法	P1橋脚	① $0.250 \times 1.650 \times 0.050$	= 0.021 m3
		② $( 0.950 \times 1.500$	
		$+ ( 0.800 + 1.500 ) \times 1.100$	
		$/ 2 ) \times 0.050$	= 0.135 m3
		③ $1.650 \times 0.800 \times 0.050$	= 0.066 m3
		④ $1.650 \times 1.304 \times 0.050$	= 0.108 m3
		⑤ $(( 0.800 + 1.500 ) \times 1.100$	
		$/ 2 + 1.250 \times 1.500 )$	
		$\times 0.050$	= 0.157 m3
		P1橋脚 計	= 0.49 m3
	P2橋脚	① $0.200 \times 1.650 \times 0.050$	= 0.017 m3
		② $0.200 \times 1.650 \times 0.050$	= 0.017 m3
		③ $1.650 \times 0.800 \times 0.050$	= 0.066 m3
		④ $( 0.650 \times 1.500$	
		$+ ( 0.800 + 1.500 ) \times 1.100$	
		$/ 2 ) \times 0.050$	= 0.112 m3
		⑤ $0.950 \times 1.304 \times 0.050$	= 0.062 m3
		⑥ $1.650 \times 0.800 \times 0.050$	= 0.066 m3
		P2橋脚 計	= 0.34 m3
	合計		= 0.83 m3

#### 2)コンクリートはつり、プライマー塗布

工法		寸 法	数 量
吹 付 け 工 法	P1橋脚	① $0.250 \times 1.650$	= 0.41 m2
		② $0.950 \times 1.500$	
		$+ ( 0.800 + 1.500 ) \times 1.100$	
		$/ 2$	= 2.69 m2
		③ $1.650 \times 0.800$	= 1.32 m2
		④ $1.650 \times 1.304$	= 2.15 m2
		⑤ $( 0.800 + 1.500 ) \times 1.100$	
		$/ 2 + 1.250 \times 1.500$	= 3.14 m2
		P1橋脚 計	= 9.7 m2
	P2橋脚	① $0.200 \times 1.650$	= 0.33 m2
		② $0.200 \times 1.650$	= 0.33 m2
		③ $1.650 \times 0.800$	= 1.32 m2
		④ $0.650 \times 1.500$	
		$+ ( 0.800 + 1.500 ) \times 1.100$	
		$/ 2$	= 2.24 m2
		⑤ $0.950 \times 1.304$	= 1.24 m2
		⑥ $1.650 \times 0.800$	= 1.32 m2
		P2橋脚 計	= 6.8 m2
	合計		= 16.5 m2

#### 3)防錆ペースト

※コンクリートはつりに同じ

= 16.5 m2

5. 足場工

(1) 数量集計表

工 種	数 量 区 分	単位	数 量	摘 要
足場工	吊足場	m2	445.9	防護工:シート張り+板張防護
	朝顔	m2	445.9	防護工:シート張り+板張防護
	中段足場	m2	1039.4	

(2) 数量計算

1. 足場工

【第1径間～第3径間】

施工要領図(参考図)(その1)より

1) 吊足場

防護工:シート張り+板張防護  
 $4.800 \times 92.885 = 445.9 \text{ m}^2$

2) 朝顔

防護工:シート張り+板張防護  
※吊足場と同様  $= 445.9 \text{ m}^2$

3) 中段足場

$2.590 \times 92.885 = 240.572 \text{ m}^2$

$2.500 \times 92.885 \times 2 = 464.425 \text{ m}^2$

$1.800 \times 92.885 \times 2 = 334.386 \text{ m}^2$

中段足場合計  $= 1039.4 \text{ m}^2$

6. 殻運搬処理工

(1) 数量集計表

工 種	数 量 区 分	単位	数 量	摘 要
殻運搬処理工	殻運搬・処分	m3	1.0	無筋コンクリート
		t	2.4	

(2) 数量計算

1. 殻運搬処理工

1) 殻運搬・処分			
無筋コンクリート			
【第1径間～第3径間】			
床版補修工			
※断面修復材と同様	=		0.04 m3
下部工補修工			
【A1橋台、P1・P2橋脚】			
※断面修復材と同様	=		0.06 m3
※断面修復材と同様	=		0.04 m3
※断面修復材と同様	=		0.83 m3
	無筋コンクリート 総計	=	1.0 m3
重量			
1.00 m3 × 2.35 t/m3	=		2.4 t



施 工 日 数 算 出 表

不稼働率 1.7

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	積算要素	算 定	ハ ー ティ 数	実 日 数	供用日数	同時施工	摘 要
橋梁保全	上部工	床版補修工									
			断面修復工(口左官工法)								
			断面修復材	ポリマーセメント系		0.04 m3 ÷ ( 0.020 m3/日 × 1 組 )		2.00	3.40		
			コンクリートはつり			1.0 m2				※	同時施工
			プライマー塗布	エポキシ樹脂系		1.0 m2				※	同時施工
			表面含浸工								
			下地処理			618.8 m2 ÷ ( 85 m2/日 × 1 組 )		7.28	12.38		
			含浸材塗布			618.8 m2 ÷ ( 145 m2/日 × 1 組 )		4.27	7.26		
								13.55	23.04		
	下部工	下部工表面処理工									
			下地処理	サンダーケレン		59.8 m2 ÷ ( 85 m2/日 × 1 組 )		0.70	1.19		
			含浸材塗布	高分子系		59.8 m2 ÷ ( 145 m2/日 × 1 組 )		0.41	0.70		
		下部工補修工						1.11	1.89		
			断面修復工(口型枠充填工法)								
			断面修復材	ポリマーセメント系		0.06 m3 ÷ ( 1 m3/日 × 1 組 )		0.06	3.00		型枠設置から脱型まで3日
			コンクリートはつり			0.6 m2 ÷ ( 7 m2/日 × 1 組 )		0.09	0.15		
			プライマー塗布	アクリル樹脂系		0.6 m2 ÷ ( 100 m2/日 × 1 組 )		0.01	0.02		
			防錆ペースト			0.6 m2				※	プライマー塗布と同時施工
			型枠			0.6 m2				※	断面修復材に含む
			断面修復工(口左官工法)								
			断面修復材	ポリマーセメント系		0.04 m3 ÷ ( 0.020 m3/日 × 1 組 )		2.00	3.40		
			コンクリートはつり			0.8 m2				※	同時施工
			プライマー塗布	エポキシ樹脂系		0.8 m2				※	同時施工
			断面修復工(口吹付け工法)								
			断面修復材	ポリマーセメント系		0.83 m3 ÷ ( 0.360 m3/日 × 1 組 )		2.31	3.93		
			コンクリートはつり			16.5 m2 ÷ ( 13 m2/日 × 1 組 )		1.27	2.16		
			プライマー塗布	アクリル樹脂系		16.5 m2 ÷ ( 100 m2/日 × 1 組 )		0.17	0.29		
			防錆ペースト			16.5 m2				※	プライマー塗布と同時施工
								5.91	12.95		
	仮設工	足場工									
			吊足場	防護工：シート張り+板張防護		445.9 m2 ÷ ( 52 m2/日 × 1 組 )		8.58	14.59		橋梁特殊工5人1組
				床面シート張り防護工設置		445.9 m2 ÷ ( 714 m2/日 × 1 組 )		0.62	1.05		〃
				板張り防護工設置		445.9 m2 ÷ ( 152 m2/日 × 1 組 )		2.93	4.98		〃
			朝顔	防護工：シート張り+板張防護		445.9 m2 ÷ ( 227 m2/日 × 1 組 )		1.96	3.33		〃
				板張り防護工設置		445.9 m2 ÷ ( 278 m2/日 × 1 組 )		1.60	2.72		〃
				シート張り防護工設置		445.9 m2 ÷ ( 1,250 m2/日 × 1 組 )		0.36	0.61		〃
			中段足場			1,039.4 m2 ÷ ( 217 m2/日 × 1 組 )		4.79	8.14		〃
								20.84	35.42		

施 工 日 数 算 出 表

不稼働率 1.7

工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	積算要素	算 定	ハッチャー数	実 日 数	供用日数	同時施工	摘 要
	処理工										
		殻運搬処理工									
			殻運搬・処分	無筋コンクリート		1.0 m3 ÷ ( 25 m3/日 × 1 組 )		0.04	0.07		
						2.4 t					
								0.04	0.07		
	合計日数							41.5	73.4		