

1. 数量集計表

市場橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	計 上	備 考
					上部工	下部工			
橋梁補修工				式			1.0	1.0	
	断面修復工			式			1.0	1.0	
		断面修復工（左官工法）	鉄筋防錆処理 有	m3	0.46	0.06	0.52	0.5	実数量計上
		断面修復材	ポリマーセメントモルタル （鉄筋防錆処理 有）	m3	0.54	0.07	0.61	0.6	ロス率18%考慮
	ひび割れ補修工			式			1.0	1.0	
		ひび割れ補修工（低圧注入工法）	施工延長	m	0	2.08	2.08	2.1	実数量計上
			シーラ材	kg	0	0.21	0.21	0.2	実数量計上
			注入材（エポキシ樹脂）	kg	0	0.06	0.06	0.1	ロス率15%考慮
			注入器具	個	0	9	9	9	0.25mピッチ
		ひび割れ補修工（充てん工法）	施工延長	m	0	1.20	1.20	1.2	実数量計上
			充てん材	kg	0	0.32	0.32	0.3	ロス率20%含まない
	表面含浸工			式			1.0	1.0	
		下地処理	サンダーケレン	m2	70.32	21.99	92.32	92.3	実数量計上
		含浸材塗布		m2	70.32	21.99	92.32	92.3	実数量計上
		含浸材	プロテクトシルCIT同等品	kg	42.19	13.20	55.39	55.4	実数量計上
	水切り設置工			式			1.0	1.0	
		設置延長	ウォーターカッター同等品	m	23.98	-	23.98	23.9	実数量計上
	仮設工			式			1.0	1.0	
		足場		m2	49.35	-	49.35	49.3	実数量計上
構造物撤去工				式			1.0	1.0	
	運搬処理工			式			1.0	1.0	
		殻運搬・処分	Co殻	m3	0.46	0.06	0.52	0.5	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

市場橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	径間別数量集計		合計	備考
					第1径間	第2径間		
橋梁補修工				式			1.0	
	断面修復工			式			1.0	
		断面修復工（左官工法）	鉄筋防錆処理 有	m3	0.340	0.121	0.46	実数量計上
		断面修復材	ポリマーセメントモルタル （鉄筋防錆処理 有）	m3	0.401	0.142	0.54	ロス率18%考慮
	ひび割れ補修工			式			1.0	
		ひび割れ補修工（低圧注入工法）	施工延長	m	-	-	0	実数量計上
			シール材	kg	-	-	0	実数量計上
			注入材（エポキシ樹脂系）	kg	-	-	0	ロス率15%考慮
			注入器具	個	-	-	0	0.25mピッチ
		ひび割れ補修工（充てん工法）	施工延長	m	-	-	0	実数量計上
			充てん材	kg	-	-	0	ロス率20%含まない
	表面含浸工			式			1.0	
		下地処理	サンダーケレン	m2	37.562	32.762	70.32	実数量計上
		含浸材塗布		m2	37.562	32.762	70.32	実数量計上
		含浸材	プロテクトシルCIT同等品	kg	22.537	19.657	42.19	実数量計上
	水切り設置工			式			1.0	
		設置延長	ウォーターカッター同等品	m	12.860	11.120	23.980	実数量計上
	仮設工			式			1.0	
		足場		m2	26.196	23.152	49.35	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

市場橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	径間別数量集計		合計	備考
					第1径間	第2径間		
構造物撤去工				式			1.0	
	運搬処理工			式			1.0	
		殻運搬・処分	Co殻					
			断面修復工	m3	0.340	0.121	0.46	実数量計上
			合計	m3			0.46	実数量計上

1.2 下部工数量集計表

市場橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	箇所別数量集計			合計	備考
					A1橋台	P1橋脚	P2橋脚		
橋梁補修工				式				1.0	
	断面修復工			式				1.0	
		断面修復工(左官工法)	鉄筋防錆処理 有	m3	-	0.01	0.049	0.06	実数量計上
		断面修復材	ポリマーセメントモルタル (鉄筋防錆処理 有)	m3	-	0.012	0.057	0.07	ロス率18%考慮
	ひび割れ補修工			式				1.0	
		ひび割れ補修工（低圧注入工法）	施工延長	m	-	0.40	1.68	2.08	実数量計上
			シール材	kg	-	0.04	0.17	0.21	実数量計上
			注入材（エポキシ樹脂系）	kg	-	0.01	0.05	0.06	ロス率15%考慮
			注入器具	個	-	2	7	9	0.25mピッチ
		ひび割れ補修工（充てん工法）	施工延長	m	0.60	0.60	-	1.20	実数量計上
			充てん材	kg	0.16	0.16	-	0.32	ロス率20%含まない
	表面含浸工			式				1.0	
		下地処理	サンダーケレン	m2	-	12.935	9.058	21.99	実数量計上
		含浸材塗布		m2	-	12.935	9.058	21.99	実数量計上
		含浸材	プロテクトシルCIT同等品	kg	-	7.761	5.435	13.20	実数量計上
構造物撤去工				式				1.0	
	運搬処理工			式				1.0	
		殻運搬・処分	Co殻						
			断面修復工(左官工法)	m3	-	0.010	0.049	0.06	実数量計上
			ひび割れ補修工（充てん工法）	m3	0.00009	0.00009	-	0.000	実数量計上
			合計	m3	0.000	0.010	0.049	0.06	実数量計上

2.1 集計表

〈第2徑間〉

防錆処理	有	0.0018
------	---	--------

〈第1徑間〉

防錆処理	有	0.3398
------	---	--------

〈第2徑間〉

防鏽处理	有	0.1190
------	---	--------

・下部工

〈P1橋脚〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	深さ t 【mm】	面積 A 【m2】	体積 V 【m3】	防錆 処理	備考
橋脚[梁部]0102	ア	豆板	230	200	60	0.0460	0.0028	有	
橋脚[柱部・壁部]0102	イ	鉄筋露出	150	150	60	0.0225	0.0014	有	
橋脚[柱部・壁部]0102	ウ	うき	400	100	60	0.0400	0.0024	有	
橋脚[柱部・壁部]0102	エ	豆板	100	300	60	0.0300	0.0018	有	
橋脚[柱部・壁部]0102	オ	鉄筋露出	50	500	60	0.0250	0.0015	有	
合計							0.0099		
防錆処理 有							0.0099		

〈P2橋脚〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	深さ t 【mm】	面積 A 【m2】	体積 V 【m3】	防錆 処理	備考
橋脚[柱部・壁部]0102	ア	うき	400	400	60	0.1600	0.0096	有	
橋脚[梁部]0102	イ	うき	200	800	60	0.1600	0.0096	有	
橋脚[梁部]0102	ウ	うき	250	200	60	0.0500	0.0030	有	
橋脚[梁部]0102	エ	鉄筋露出	CADより算出		60	0.3400	0.0204	有	
橋脚[梁部]0102	オ	剥離	200	250	60	0.0500	0.0030	有	
橋脚[柱部・壁部]0102	カ	鉄筋露出	50	400	60	0.0200	0.0012	有	
橋脚[梁部]0102	キ	うき	200	150	60	0.0300	0.0018	有	
合計							0.0486		
防錆処理 有							0.0486		

2.2 施工体積

防錆処理有

上部工 橋面

第2径間 0.0018

上部工 桁下面

第1径間 0.3398

第2径間 0.1190

上部工

下部工

P1橋脚 0.0099

P2橋脚 0.0486

	=	0.002	m3
小計		0.002	m3
	=	0.340	m3
	=	0.119	m3
小計		0.459	m3
小計		0.461	m3
	=	0.010	m3
	=	0.049	m3
小計		0.059	m3
合計		0.520	m3

2.3 断面修復材 (ポリマーセメントモルタル)

ロス率： 18 %

全延長当たり

防錆処理有

上部工 橋面

第2径間 0.0018 x 1.18

上部工 桁下面

第1径間 0.3398 x 1.18

第2径間 0.1190 x 1.18

上部工

下部工

P1橋脚 0.0099 x 1.18

P2橋脚 0.0486 x 1.18

	=	0.002	m3
小計		0.002	m3
	=	0.401	m3
	=	0.140	m3
小計		0.541	m3
小計		0.543	m3
	=	0.012	m3
	=	0.057	m3
小計		0.069	m3
合計		0.612	m3

2.4 穀処理

防錆処理有+防錆処理無

上部工 橋面

第2径間 0.0020

上部工 桁下面

第1径間 0.3400

第2径間 0.1190

上部工

	=	0.002	m3
小計		0.002	m3
	=	0.340	m3
	=	0.119	m3
小計		0.459	m3
小計		0.461	m3

下部工

P1橋脚 0.0100

P2橋脚 0.0490

= 0.010 m3

= 0.049 m3

小計 0.059 m3

合計 0.520 m3

3. ひび割れ補修工(低圧注入工法)

3.1 数量集計表

・下部工

〈P1橋脚〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
橋脚[柱部・壁部]0102	1	柱部ひびわれ	0.50	400	
合計			平均ひびわれ幅 0.50	400	

〈P2橋脚〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
橋脚[梁部]0102	1	梁部ひびわれ	0.40	550	
橋脚[梁部]0102	2	柱部ひびわれ	0.70	730	
橋脚[柱部・壁部]0102	3	柱部ひびわれ	0.20	400	
合計			平均ひびわれ幅 0.43	1,680	

3.2 施工延長

下部工					
P1橋脚	400	/	1000	=	0.40 m
P2橋脚	1680	/	1000	=	1.68 m
				小計	2.08 m
				合計	2.08 m

3.3 シール材

シー ル幅:30mm、厚さ2mm、比重1,700にて実数量算出、ロス率37%は積算時に考慮する。

単位当たり											
0.030	x	0.002	x	1.000	x	1700	x	1.00	=	0.102	kg/m
下部工											
P1橋脚		0.40	x	0.102					=	0.04	kg
P2橋脚		1.68	x	0.102					=	0.17	kg
小計										0.21	kg
合計										0.21	kg

3.4 注入材 (エポキシ樹脂系)

上部工		橋面												
下部工														
・ P1橋脚														
ひび割れ幅：平均		0.50	mm	深さ：		50	mm	比重：		1.200	ロス率：		15	%
単位当たり														
0.00050	x	0.050	x	1.000	x	1200	x	1.15			=	0.035	kg/m	
・ P2橋脚														
ひび割れ幅：平均		0.43	mm	深さ：		50	mm	比重：		1.200	ロス率：		15	%
単位当たり														
0.00043	x	0.050	x	1.000	x	1200	x	1.15			=	0.030	kg/m	
全延長当たり														
下部工														
P1橋脚		0.40	x	0.035							=	0.01	kg	
P2橋脚		1.68	x	0.030							=	0.05	kg	
										小計	0.06	kg		
										合計	0.06	kg		

3.5 注入器具

設置間隔：25cmにて算出

単位当たり					=	4	個/m
1.000 / 0.250							
全延長当たり							
下部工							
P1橋脚	0.40	x	4		=	2	個
P2橋脚	1.68	x	4		=	7	個

小計	9	個
----	---	---

合計	9	個
----	---	---

4. ひび割れ補修工(充てん工)

4.1 数量集計表

・下部工

〈A1橋台〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
橋台[縦壁]0101	a	縦壁ひびわれ	2.2	300	
橋台[縦壁]0101	b	縦壁ひびわれ	1.4	300	
合計				600	

〈P1橋脚〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
橋脚[梁部]0102	a	遊離石灰	0.2	200	
橋脚[柱部・壁部]0102	b	縦壁ひびわれ	1.3	400	
合計				600	

4.2 施工延長

下部工

A1橋台 600 / 1000

P1橋脚 600 / 1000

= 0.60 m

= 0.60 m

小計 1.20 m

合計 1.20 m

4.3 充てん材（ポリマーセメントモルタル）

カット幅:10mm、深さ:15mm、比重1,800にて実数量算出、ロス率20%は積算時に考慮する。

単位当たり

0.010 x 0.015 x 1.000 x 1800

= 0.270 kg/m

全延長当たり

下部工

A1橋台 0.60 x 0.270

= 0.16 kg

P1橋脚 0.60 x 0.270

= 0.16 kg

小計 0.32 kg

合計 0.32 kg

4.4 殻処理

単位当たり

0.010 x 0.015 x 1.000

= 0.00015 m3

全延長当たり

下部工

A1橋台 0.60 x 0.00015

= 0.00009 m3

P1橋脚 0.60 x 0.00015

= 0.00009 m3

小計 0.00018 m3

合計 0.00018 m3

5. 表面含浸工

(1) 施工面積

上部工

周長

地覆天端、側面

$$(0.130 + 0.270 + 0.600) \times 2$$

$$= 2.000 \text{ m}$$

床版下面

標準部 第1,2径間

$$3.540$$

$$= 3.540 \text{ m}$$

下部工

上梁側面 P1～2橋脚

$$(3.500 + 1.000) \times 2$$

$$= 9.000 \text{ m}$$

上梁下面 P1～2橋脚

$$3.500$$

$$= 3.500 \text{ m}$$

柱部 上部ハンチ 下面
側面

$$(0.400 + 0.800) / 2$$

$$= 0.600 \text{ m}$$

$$= 0.400 \text{ m}$$

下部ハンチ 上面

$$0.400$$

$$= 0.400 \text{ m}$$

下部ハンチ 側面

$$0.200$$

$$= 0.200 \text{ m}$$

延長

地覆天端、側面

第1径間 7.400

$$= 7.400 \text{ m}$$

第2径間 6.540

$$= 6.540 \text{ m}$$

床版下面

第1径間 7.400 - 0.490 - 0.480

$$= 6.430 \text{ m}$$

第2径間 6.540 - 0.490 x 2

$$= 5.560 \text{ m}$$

下部工

上梁側面 P1～2橋脚

$$0.400$$

$$= 0.400 \text{ m}$$

上梁下面 P1～2橋脚

$$1.000$$

$$= 1.000 \text{ m}$$

柱部 上部ハンチ 下面
側面 起終点側
上下流側

$$0.283$$

$$= 0.283 \text{ m}$$

$$0.900 + 0.200$$

$$= 1.100 \text{ m}$$

$$0.900$$

$$= 0.900 \text{ m}$$

下部ハンチ 上面

$$0.283$$

$$= 0.283 \text{ m}$$

下部ハンチ 側面

$$0.200$$

$$= 0.200 \text{ m}$$

施工面積

上部工

地覆天端、側面

第1径間 2.000 x 7.400

$$= 14.800 \text{ m}^2$$

第2径間 2.000 x 6.540

$$= 13.080 \text{ m}^2$$

床版下面

第1径間 3.540 x 6.430

$$= 22.762 \text{ m}^2$$

第2径間 3.540 x 5.560

$$= 19.682 \text{ m}^2$$

上部工合計

第1径間 14.800 + 22.762

$$= 37.562 \text{ m}^2$$

第2径間 13.080 + 19.682

$$= 32.762 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 70.324 \text{ m}^2$$

下部工

上梁側面	P1～2橋脚	9.000	x	0.400	=	3.600	m2
------	--------	-------	---	-------	---	-------	----

上梁下面	P1～2橋脚	3.500	x	1.000	-	0.800	x	0.800	x	3	=	1.580	m2
------	--------	-------	---	-------	---	-------	---	-------	---	---	---	-------	----

柱部	上部ハンチ	下面	0.600	x	0.283	x	4	=	0.679	m2
----	-------	----	-------	---	-------	---	---	---	-------	----

側面	起終点側	0.400	x	1.100	x	2	=	0.880	m2
----	------	-------	---	-------	---	---	---	-------	----

	上下流側	0.400	x	0.900	x	2	=	0.720	m2
--	------	-------	---	-------	---	---	---	-------	----

下部ハンチ	上面	0.400	x	0.283	x	2	=	0.226	m2
-------	----	-------	---	-------	---	---	---	-------	----

下部ハンチ	側面	0.200	x	0.200	/	2	x	4	=	0.080	m2
-------	----	-------	---	-------	---	---	---	---	---	-------	----

小計	=	2.585	m2
----	---	-------	----

下部工合計

P1橋脚	3.600	+	1.580	+	2.585	x	3	=	12.935	m2
------	-------	---	-------	---	-------	---	---	---	--------	----

P2橋脚	3.600	+	1.580	+	2.585	x	1.50	=	9.058	m2
------	-------	---	-------	---	-------	---	------	---	-------	----

合計	=	21.993	m2
----	---	--------	----

(2) 下地処理

A= 施工面積より

上部工

第1径間	=	37.562	m2
------	---	--------	----

第2径間	=	32.762	m2
------	---	--------	----

合計	=	70.324	m2
----	---	--------	----

下部工

P1橋脚	=	12.935	m2
------	---	--------	----

P2橋脚	=	9.058	m2
------	---	-------	----

合計	=	21.993	m2
----	---	--------	----

(3) 含浸材塗布

A= 施工面積より

上部工

第1径間	=	37.562	m2
------	---	--------	----

第2径間	=	32.762	m2
------	---	--------	----

合計	=	70.324	m2
----	---	--------	----

下部工

P1橋脚	=	12.935	m2
------	---	--------	----

P2橋脚	=	9.058	m2
------	---	-------	----

合計	=	21.993	m2
----	---	--------	----

(4) 含浸材（プロテクトシルCIT同等品）

上部工

上部工

第1径間	37.562	x	0.600	=	22.537	1
------	--------	---	-------	---	--------	---

第2径間	32.762	x	0.600	=	19.657	1
------	--------	---	-------	---	--------	---

合計	=	42.194	1
----	---	--------	---

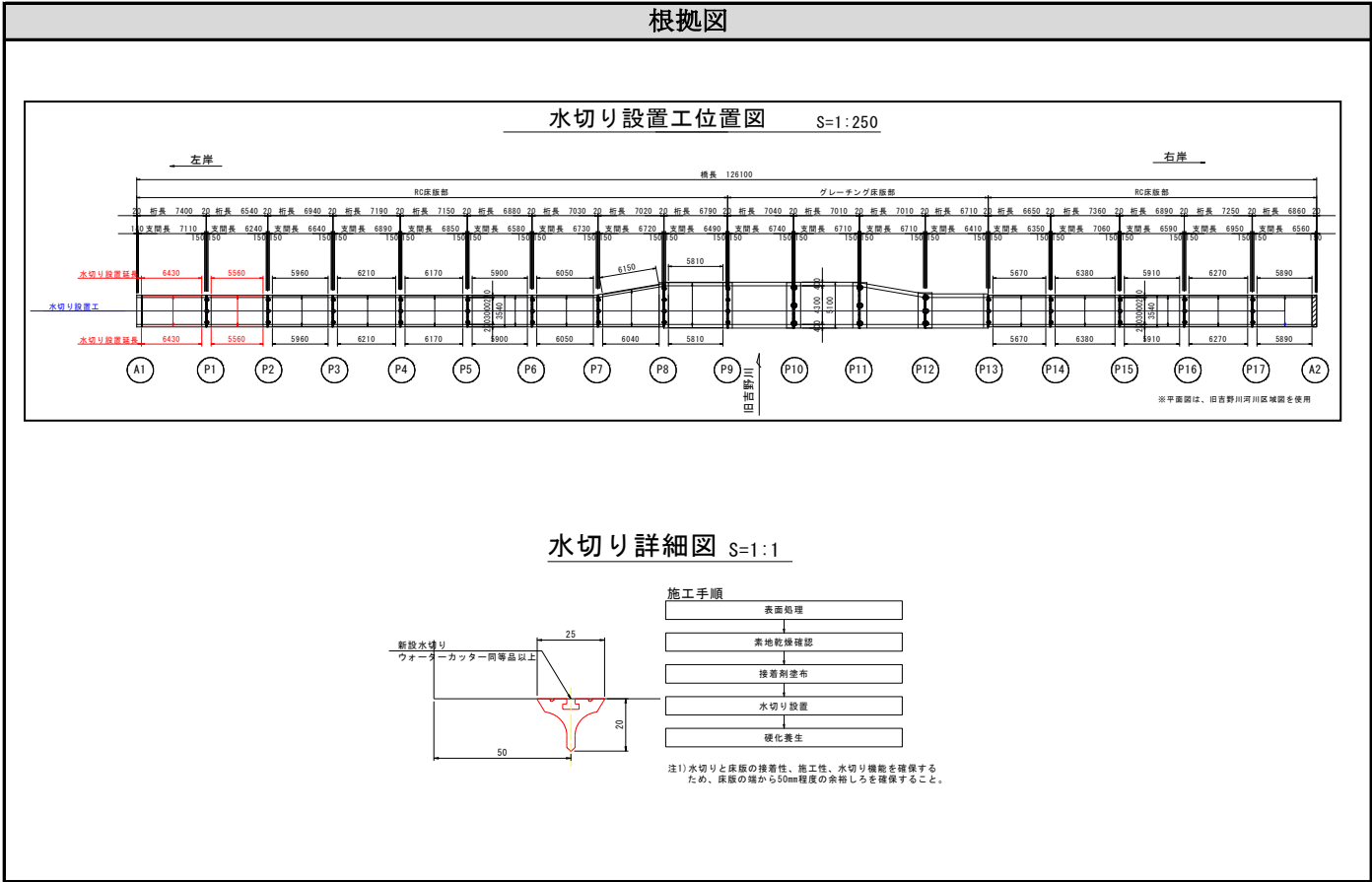
下部工

P1橋脚	12.935	x	0.600	=	7.761	1
------	--------	---	-------	---	-------	---

P2橋脚	9.058	x	0.600	=	5.435	1
------	-------	---	-------	---	-------	---

合計	=	13.196	1
----	---	--------	---

6. 水切り設置工



7. 仮設工

(1) 足場面積

吊足場

・ 第1径間	3.54	x	7.40
・ 第2径間	3.54	x	6.54

	26.20	m2
	23.15	m2
合計	49.35	m2