

1. 数量集計表

大代谷橋歩道橋

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	1	
	断面修復工			式			1	1	
		断面修復工（左官工法）	鉄筋防錆処理 有	m3	0.132	-	0.132	0.13	実数量計上
			鉄筋防錆処理 無	m3	0	-	0	0	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	0.156	-	0.156	0.16	ロス率18%考慮
			ポリマーセメントモルタル （鉄筋防錆処理 無）	m3	0	-	0	0	ロス率18%考慮
	ひび割れ補修工			式			1	1	
		ひび割れ補修工（低圧注入工法）	施工延長	m	6.14	-	6.140	6.14	実数量計上
			シール材	kg	0.63	-	0.630	0.63	実数量計上
			注入材（エポキシ樹脂）	kg	0.09	-	0.090	0.09	ロス率15%考慮
			注入器具	個	25	-	25	25	0.25mピッチ
	塗装塗替工			式			1	1	
		塗膜除去工	塗膜剥離剤	m2	98.86	-	98.9	99	実数量計上
			塗膜剥離剤	m2	98.86	-	98.9	99	実数量計上
		素地調整	RC-II	m2	98.86	-	98.9	99	実数量計上
		防食下地	有機ジンクリッチペイント	m2	98.86	-	98.9	99	実数量計上
		下塗工（2回）		m2	98.86	-	98.9	99	実数量計上
		中塗工		m2	98.86	-	98.9	99	実数量計上
		上塗工		m2	98.86	-	98.9	99	実数量計上
	安全衛生保護具			式			1	1	
		安全衛生保護具	電動ファン付呼吸用保護具	個	3	-	3	3	6人/工事を想定
			呼吸用保護具用フィルター	個	24	-	24	24	1 径間分
			使い捨て化学防護服	着	24	-	24	24	1 径間分
			防護手袋	組	24	-	24	24	1 径間分
			シューズカバー	個	24	-	24	24	1 径間分
	あて板補修工			式			1	1	
		新設鋼材	PL(t=6, 12, 20mm) SS400	kg	3	-	3	3	実数量計上
		副資材費（鋼材加工費）	PL(t=6, 12, 20mm) SS400	kg	3	-	3	3	実数量計上
		工場塗装（当て板）	C-5塗装系（～防食下地まで）	m2	0.08	-	0.08	0.08	実数量計上
		工場塗装（ピンチプレート）	C-5塗装系	m2	0.02	-	0.02	0.02	実数量計上
		工場塗装（当て板）	C-5塗装系（ミストコート～上塗り）	m2	0.03	-	0.03	0.03	実数量計上
		高力ボルト	TC M22(70mm) S10T	本	2	-	2	2	実数量計上

1. 数量集計表

大代谷橋歩道橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	数 量		合 計	計 上	備 考
					上部工	下部工			
		現場孔明け	Φ24.5	箇所	2.0	-	2.00	2	実数量計上
		高力ボルト本締め工		本	2.0	-	2	2	実数量計上
		現場塗装（高力ボルト）	F-11塗装系（素地調整～上塗り）	m2	0.01	-	0.01	0.01	実数量計上
		金属パテ工		kg	0.12	-	0.12	0.10	実数量計上
		表面含浸工		式			1	1	
		表面含浸工	上向き	m2	59.97		59.97	60	実数量計上
		表面含浸工	横向き	m2	25.13		25.13	25	実数量計上
		表面含浸工	下向き	m2	13.45		13.45	13	実数量計上
		含浸材	プロテクトシルCIT同等品	kg	42.98	9.06	52.04	52	実数量計上
		水切り設置工		式					
		設置延長	ウォーターカッター同等品	m	38.68	-	38.7	38	実数量計上
仮設工				式			1	1	
		吊り足場	タイプA1	m2	98.94	-	98.94	98.9	実数量計上
		吊り足場	防護面積	m2	98.94	-	98.94	98.9	実数量計上
		吊り足場	湿式塗膜剥離工用養生シート	m2	98.94	-	98.94	98.9	実数量計上
構造物撤去工				式			1	1	
		運搬処理工		式			1	1	
		殻運搬・処分	Co殻	m3	0.191	-	0.191	0.2	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

大代谷橋歩道橋

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		
橋梁補修工				式		1	
	断面修復工			式		1	
		断面修復工（左官工法）	鉄筋防錆処理 有	m3	0.132	0.132	実数量計上
			鉄筋防錆処理 無	m3	0	0	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	0.156	0.156	ロス率18%考慮
			ポリマーセメントモルタル （鉄筋防錆処理 無）	m3	0	0	ロス率18%考慮
	ひび割れ補修工			式		1	
		ひび割れ補修工（低圧注入工法）	施工延長	m	6.14	6.14	実数量計上
			シール材	kg	0.63	0.63	実数量計上
			注入材（エポキシ樹脂系）	kg	0.090	0.09	ロス率15%考慮
			注入器具	個	25	25	0.25mピッチ
	塗装塗装工			式		1	
		塗膜除去工	塗膜剥離剤	m2	98.9	98.9	実数量計上
			塗膜剥離剤	m2	98.9	98.9	実数量計上
		素地調整	RC-Ⅱ	m2	98.9	98.9	実数量計上
		防食下地	有機ジンクリッチペイント	m2	98.9	98.9	実数量計上
		下塗工（2回）		m2	98.9	98.9	実数量計上
		中塗工		m2	98.9	98.9	実数量計上
		上塗工		m2	98.9	98.9	実数量計上
	安全衛生保護具			式		1	
		安全衛生保護具	電動ファン付呼吸用保護具	個	3	3	実数量計上
			呼吸用保護具用フィルター	個	24	24	実数量計上
			使い捨て化学防護服	着	24	24	実数量計上
			防護手袋	組	24	24	実数量計上
			シューズカバー	個	24	24	実数量計上
	あて板補修工			式		1	
		新設鋼材	PL(t=6, 12, 20mm) SS400	kg	3	3	実数量計上
		副資材費（鋼材加工費）	PL(t=6, 12, 20mm) SS400	kg	3	3	実数量計上
		工場塗装（当て板）	C-5塗装系（～防食下地まで）	m2	0.08	0.08	実数量計上
		工場塗装（ピンチプレート）	C-5塗装系	m2	0.02	0.02	実数量計上
		工場塗装（当て板）	C-5塗装系（ミストコート～上塗り）	m2	0.03	0.03	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

大代谷橋歩道橋

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		
		高力ボルト	TC M22(70mm) S10T	本	2	2	実数量計上
		現場孔明け	Φ24.5	箇所	2.00	2	実数量計上
		高力ボルト本締め工		本	2.00	2	実数量計上
		高力ボルト外面塗装	F-11塗装系F-11塗装系（素地調整～上塗り）	m2	0.01	0.01	実数量計上
		金属パテ工		kg	0.124	0.12	実数量計上
	表面含浸工			式		1	
		表面含浸工	上向き	m2	59.97	60	実数量計上
		表面含浸工	横向き	m2	25.13	25	実数量計上
		表面含浸工	下向き	m2	13.45	13	実数量計上
		含浸材	プロテクトシルCIT同等品	kg	42.979	43.0	実数量計上
	水切り設置工			式		1	
		設置延長	ウォーターカッター同等品	m	38.68	38.7	実数量計上
	仮設工			式		1	
		吊り足場	タイプA1	m2	98.94	98.94	実数量計上
			防護面積	m2	98.94	98.94	実数量計上
			湿式塗膜剥離工用養生シート	m2	98.94	98.94	実数量計上
構造物撤去工				式		1	
	運搬処理工			式		1	
		殻運搬・処分	Co殻	式		1	
			断面修復工	m3	0.132	0.132	実数量計上
			高欄取替工	m3	0.06	0.06	実数量計上

1.2 下部工数量集計表

大代谷橋歩道橋

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		
橋梁補修工				式			1	
	表面含浸工			式			1	
		下地処理	サンダーケレン	m2	-	17.163	17.16	
		含浸材塗布		m2	-	17.163	17.16	
		含浸材	プロテクトシルCIT同等品	kg	-	9.062	9.06	

2. 断面修復工

2.1 数量集計表

・上部工 橋面

〈第1径間〉

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
地覆0101	ア	剥離	400	150	50	0.0600	0.0030	有	
地覆0101	イ	剥離	350	150	50	0.0525	0.0026	有	
地覆0101	ウ	剥離	550	150	50	0.0825	0.0041	有	
地覆0101	エ	剥離	750	300	50	0.2250	0.0113	有	
地覆0101	オ	剥離	350	100	50	0.0350	0.0018	有	
地覆0101	カ	剥離	650	200	50	0.1300	0.0065	有	
地覆0101	キ	剥離	300	150	50	0.0450	0.0023	有	
伸縮装置0102	ク	剥離	300	100	50	0.0300	0.0015	有	
地覆0201	ケ	剥離	650	300	50	0.1950	0.0098	有	
地覆0201	コ	剥離	400	150	50	0.0600	0.0030	有	
地覆0201	サ	剥離	250	100	50	0.0250	0.0013	有	
地覆0201	シ	剥離	300	100	50	0.0300	0.0015	有	
地覆0201	ス	剥離	400	150	50	0.0600	0.0030	有	
地覆0201	セ	剥離	500	200	50	0.1000	0.0050	有	
合計							0.0567		
							防錆処理 有	0.0567	
							防錆処理 無	0.0000	

・上部工 桁下面

〈第1径間〉

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
床版0101	ア	剥離	400	50	50	0.0200	0.0010	有	
床版0101	イ	鉄筋露出	150	50	50	0.0075	0.0004	有	
床版0101	ウ	鉄筋露出	200	50	50	0.0100	0.0005	有	
床版0101	エ	鉄筋露出	100	50	50	0.0050	0.0003	有	
床版0101	オ	鉄筋露出	150	50	50	0.0075	0.0004	有	
床版0101	カ	鉄筋露出	200	50	50	0.0100	0.0005	有	
床版0101	キ	鉄筋露出	150	100	50	0.0150	0.0008	有	
床版0101	ク	鉄筋露出	50	50	50	0.0025	0.0001	有	
床版0101	ケ	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
床版0101	コ	豆板	300	400	50	0.1200	0.0060	有	
床版0101	サ	豆板	350	200	50	0.0700	0.0035	有	
床版0101	シ	鉄筋露出	100	50	50	0.0050	0.0003	有	
床版0101	ス	鉄筋露出	150	100	50	0.0150	0.0008	有	
床版0101	セ	うき	150	150	50	0.0225	0.0011	有	
床版0101	ソ	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
床版0101	タ	うき	200	150	50	0.0300	0.0015	有	
床版0101	チ	鉄筋露出	200	50	50	0.0100	0.0005	有	
床版0101	ツ	豆板	500	700	50	0.3500	0.0175	有	
床版0201	テ	剥離	350	50	50	0.0175	0.0009	有	
床版0201	ト	剥離	400	50	50	0.0200	0.0010	有	
床版0201	ナ	剥離	400	50	50	0.0200	0.0010	有	
床版0201	ニ	剥離	50	200	50	0.0100	0.0005	有	
床版0201	ヌ	剥離	50	100	50	0.0050	0.0003	有	
床版0201	ネ	剥離	50	100	50	0.0050	0.0003	有	
床版0201	ノ	剥離	1000	50	50	0.0500	0.0025	有	
床版0301	ハ	剥離	750	50	50	0.0375	0.0019	有	
床版0301	ヒ	鉄筋露出	650	100	50	0.0650	0.0033	有	
床版0301	フ	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
床版0301	ヘ	豆板	900	100	50	0.0900	0.0045	有	
床版0301	ホ	豆板	500	150	50	0.0750	0.0038	有	
床版0301	マ	鉄筋露出	200	100	50	0.0200	0.0010	有	
床版0301	ミ	鉄筋露出	300	300	50	0.0900	0.0045	有	
床版0301	ム	うき	250	150	50	0.0375	0.0019	有	
床版0301	メ	鉄筋露出	150	150	50	0.0225	0.0011	有	
床版0301	モ	鉄筋露出	150	150	50	0.0225	0.0011	有	
床版0301	ヤ	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
床版0301	ユ	鉄筋露出	50	50	50	0.0025	0.0001	有	
床版0301	ヨ	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
床版0301	ラ	鉄筋露出	150	150	50	0.0225	0.0011	有	
床版0301	リ	豆板	600	200	50	0.1200	0.0060	有	
合計							0.0745		
防錆処理 有							0.0745		
防錆処理 無							0.0000		

2.2 施工体積

防鏽处理有

上部工 橋面

第1径間 0.0567

$$= 0.057 \text{ m}^3$$

上部工 桁下面

第1径間 0.0745

$$= 0.075 \text{ m}^3$$

合計	0.132	m3
----	-------	----

防錆処理無

上部工 橋面

第1径間 0.0000

= 0.000 m3

上部工 桁下面

第1径間 0.0000

$$= 0.000 \text{ m}^3$$

合計	0.000	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

防鏽處理有

上部工 橋面

第1径間	0.057	x	1.180
------	-------	---	-------

$$= 0.067 \text{ m}^3$$

上部工 桁下面

第1径間	0.075	x	1.180
------	-------	---	-------

$$= 0.089 \text{ m}^3$$

合計	0.156	m3
----	-------	----

防錆処理無

上部工 橋面

第1径間 0.000 x 1.180

= 0.000 m3

上部工 桁下面

第1径間 0.000 x 1.180

= 0.000 m3

合計	0.000	m3
----	-------	----

2.4 殻処理

防錆処理有+防錆処理無

上部工 橋面

第1径間 0.057 + 0.000

$$= 0.057 \text{ m3}$$

上部工 桁下面

第1径間 0.075 + 0.000

$$= 0.075 \text{ m}^3$$

合計	0.132	m3
----	-------	----

3. ひび割れ補修工(低圧注入工法)

3.1 数量集計表

・上部工 橋面

〈第1径間〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
地覆0101	1	地覆ひびわれ	0.20	310	
地覆0101	2	地覆ひびわれ	0.20	280	
伸縮装置0102	3	伸縮装置ひびわれ	0.20	100	
伸縮装置0102	4	伸縮装置ひびわれ	0.20	150	
伸縮装置0102	5	伸縮装置ひびわれ	0.20	150	
伸縮装置0102	6	伸縮装置ひびわれ	0.20	100	
伸縮装置0102	7	伸縮装置ひびわれ	0.20	150	
合計			平均ひびわれ幅 0.20	1,240	

・上部工 桁下面

〈第1径間〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
床版0201	1	床版ひびわれ	0.20	1,070	
床版0201	2	床版ひびわれ	0.20	670	
床版0201	3	床版ひびわれ	0.20	1,520	
床版0201	4	床版ひびわれ	0.20	1,640	
合計			平均ひびわれ幅 0.20	4,900	

3.2 施工延長

上部工 橋面

第1径間

$$\text{平均ひび割れ幅 } 0.2\text{mm} \quad 1.240 \quad = \quad 1.24 \quad \text{m}$$

上部工 桁下面

第1径間

$$\text{平均ひび割れ幅 } 0.2\text{mm} \quad 4.900 \quad = \quad 4.90 \quad \text{m}$$

$$\text{合計} \quad 6.14 \quad \text{m}$$

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

$$0.030 \quad \times \quad 0.002 \quad \times \quad 1.000 \quad \times \quad 1700 \quad \times \quad 1.00 \quad = \quad 0.102 \quad \text{kg/m}$$

全延長当たり

上部工 橋面

$$\text{第1径間} \quad 1.24 \quad \times \quad 0.102 \quad = \quad 0.13 \quad \text{kg}$$

上部工 桁下面

$$\text{第1径間} \quad 4.90 \quad \times \quad 0.102 \quad = \quad 0.50 \quad \text{kg}$$

$$\text{合計} \quad 0.63 \quad \text{kg}$$

3.4 注入材 (エポキシ樹脂系)

上部工 橋面

・第1径間

$$\text{ひび割れ幅:平均} \quad 0.20 \quad \text{mm} \quad \text{深さ:} \quad 50 \quad \text{mm} \quad \text{比重:} \quad 1.200 \quad \text{ロス率:} \quad 15 \quad \%$$

単位当たり

$$0.00020 \quad \times \quad 0.050 \quad \times \quad 1.000 \quad \times \quad 1200 \quad \times \quad 1.15 \quad = \quad 0.014 \quad \text{kg/m}$$

全延長当たり

上部工 橋面

$$\text{第1径間} \quad 0.014 \quad \times \quad 1.240 \quad = \quad 0.02 \quad \text{kg}$$

上部工 桁下面

・第1径間

$$\text{ひび割れ幅:平均} \quad 0.20 \quad \text{mm} \quad \text{深さ:} \quad 50 \quad \text{mm} \quad \text{比重:} \quad 1.200 \quad \text{ロス率:} \quad 15 \quad \%$$

単位当たり

$$0.00020 \quad \times \quad 0.050 \quad \times \quad 1.000 \quad \times \quad 1200 \quad \times \quad 1.15 \quad = \quad 0.014 \quad \text{kg/m}$$

全延長当たり

$$\text{第1径間} \quad 0.014 \quad \times \quad 4.900 \quad = \quad 0.07 \quad \text{kg}$$

$$\text{合計} \quad 0.09 \quad \text{kg}$$

3.5 注入器具

設置間隔：25cmにて算出

単位当たり

1.000 / 0.250 = 4 個/m

全延長当たり

上部工 橋面

第1径間 1.24 x 4 = 5 個

上部工 桁下面

第1径間 4.90 x 4 = 20 個

合計 25 個

4. 塗装工

4.1 塗装面積総括表

項目	仕様・規格	単位	第1径間 (G1)	第1径間 (G2)	合計	備考
主桁	RC-Ⅱ	m2	44.63	44.45	89.08	
横桁	RC-Ⅱ	m2	8.44		8.44	
支承	RC-Ⅱ	m2	0.52		0.52	
排水管	RC-Ⅱ	m2	0.83		0.83	
合計	RC-Ⅱ	m2	98.86		98.86	

4.2 再塗装工集計表

項目	単位	合計	備考
素地調整工 Rc-Ⅱ	m2	98.86	
防食下地 有機ジンクリッチペイント	m2	98.86	
下塗 (2回) 弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗	m2	98.86	
中塗 弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗	m2	98.86	
上塗 弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗	m2	98.86	
リペアソルブS同等品以上 (標準塗布量0.5m2 1回)	m2	98.86	ロス率1.07含まない
廃材の回収・積込 (1回)	m2	98.86	

4.3 塗装面積詳細

◆主桁

第1径間 (G1)							面数				個数		NET							
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	0.200	x	1	x	1	x	=	0.06	m2				
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.630	x	1	x	1	x	=	1.32	m2				
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.990	x	1	x	2	x	=	2.85	m2				
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.284	x	1	x	1	x	=	1.23	m2				
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	0.198	x	1	x	1	x	=	0.06	m2				
U-Flg	側面		0.020				x	19.350	x	2	x	1	x	=	0.77	m2				
WEB			0.64				x	19.350	x	2	x	1	x	=	24.77	m2				
L-Flg	上面	(	0.20	-	0.014	)	x	0.200	x	1	x	1	x	=	0.04	m2				
L-Flg	上面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.630	x	1	x	1	x	=	1.32	m2				
L-Flg	上面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.990	x	1	x	2	x	=	2.85	m2				
L-Flg	上面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.612	x	1	x	1	x	=	1.32	m2				
L-Flg	上面	(	0.20	-	0.014	)	x	0.218	x	1	x	1	x	=	0.04	m2				
L-Flg	下面		0.20				x	0.200	x	1	x	2	x	=	0.08	m2				
L-Flg	下面		0.30				x	4.630	x	1	x	1	x	=	1.39	m2				
L-Flg	下面		0.30				x	4.990	x	1	x	2	x	=	2.99	m2				
L-Flg	下面		0.30				x	4.612	x	1	x	1	x	=	1.38	m2				
L-Flg	下面		0.20				x	0.218	x	1	x	1	x	=	0.04	m2				
L-Flg	側面		0.020				x	19.350	x	2	x	1	x	=	0.77	m2				
V. Stiff			0.09				x	0.64	x	2	x	7	x	=	0.81	m2				
BN増分			6.70				x	0.001	x	1	x	82	x	=	0.55	m2				
U-Flg添接	側面	(	0.68	x	2	+ 0.30	x	2	)	x	0.011	x	1	x	1	x	=	0.02	m2	
WEB添接	側面	側面	(	0.46	x	2	+ 0.59	x	2	)	x	0.011	x	1	x	2	x	=	0.05	m2
WEB添接	側面	側面	(	0.37	x	2	+ 0.48	x	2	)	x	0.011	x	1	x	1	x	=	0.02	m2
L-Flg添接	側面	(	0.68	x	2	+ 0.30	x	2	)	x	0.011	x	1	x	2	x	=	0.04	m2	
控除																				
V. Stiff		-	0.08				x	0.52	x	1	x	2	x	=	-0.08	m2				
V. Stiff		-	0.08				x	0.3	x	1	x	3	x	=	-0.07	m2				
													Σ	=	44.63	m2				

◆主桁

第1径間 (G2)							面数			個数		NET								
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	0.200	x	1	x	1	x	=	0.06	m2				
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.313	x	1	x	1	x	=	1.23	m2				
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.990	x	1	x	2	x	=	2.85	m2				
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.612	x	1	x	1	x	=	1.32	m2				
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.014	)	x	0.198	x	1	x	1	x	=	0.06	m2				
U-Flg	側面		0.020				x	19.350	x	2	x	1	x	=	0.77	m2				
WEB			0.64				x	19.350	x	2	x	1	x	=	24.77	m2				
L-Flg	上面	(	0.20	-	0.014	)	x	0.200	x	1	x	1	x	=	0.04	m2				
L-Flg	上面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.313	x	1	x	1	x	=	1.23	m2				
L-Flg	上面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.990	x	1	x	2	x	=	2.85	m2				
L-Flg	上面	(	0.30	-	0.014	)	x	4.612	x	1	x	1	x	=	1.32	m2				
L-Flg	上面	(	0.20	-	0.014	)	x	0.218	x	1	x	1	x	=	0.04	m2				
L-Flg	下面		0.20				x	0.200	x	1	x	2	x	=	0.08	m2				
L-Flg	下面		0.30				x	4.313	x	1	x	1	x	=	1.29	m2				
L-Flg	下面		0.30				x	4.990	x	1	x	2	x	=	2.99	m2				
L-Flg	下面		0.30				x	4.612	x	1	x	1	x	=	1.38	m2				
L-Flg	下面		0.20				x	0.218	x	1	x	1	x	=	0.04	m2				
L-Flg	側面		0.020				x	19.350	x	2	x	1	x	=	0.77	m2				
V. Stiff			0.09				x	0.64	x	2	x	7	x	=	0.81	m2				
BN増分			6.70				x	0.001	x	1	x	82	x	=	0.55	m2				
U-Flg添接	側面	(	0.68	x	2	+ 0.30	x	2	)	x	0.011	x	1	x	1	x	=	0.02	m2	
WEB添接	側面	側面	(	0.46	x	2	+ 0.59	x	2	)	x	0.011	x	1	x	2	x	=	0.05	m2
WEB添接	側面	側面	(	0.37	x	2	+ 0.48	x	2	)	x	0.011	x	1	x	1	x	=	0.02	m2
L-Flg添接	側面	(	0.68	x	2	+ 0.30	x	2	)	x	0.011	x	1	x	2	x	=	0.04	m2	
控除																				
V. Stiff		-	0.08				x	0.52	x	1	x	2	x	=	-0.08	m2				
V. Stiff		-	0.08				x	0.3	x	1	x	3	x	=	-0.07	m2				
													Σ	=	44.45	m2				

◆横桁

支点部第1径間

					面数		個数	NET		
C	0.91	x	1.49	x	1	x	2	x	=	2.71 m2
PL	0.52	x	0.307	x	2	x	4	x	50%	= 0.64 m2
BN増分	6.70	x	0.001	x	1	x	24	x	=	0.16 m2

	単位質量	塗装面積
	kg/m	m2/kg m2/m
等辺山形鋼 C-300×90×9	38.10	0.024 0.91

中間部第1径間

					面数		個数	NET		
C	0.91	x	1.76	x	1	x	3	x	=	4.80 m2
BN増分	6.70	x	0.001	x	1	x	18	x	=	0.12 m2

	単位質量	塗装面積
	kg/m	m2/kg m2/m
等辺山形鋼 C-300×90×9	38.10	0.024 0.91

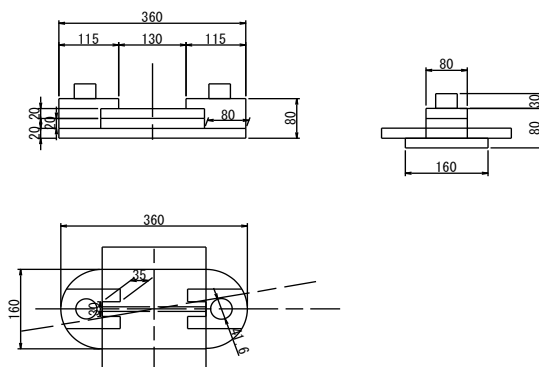
Σ = 8.44 m2

◆排水管

							個数	NET		
PIPE	0.11	x	3.14	x	0.6	x	1	x	4	x
									=	0.83 m2
									Σ =	0.83 m2

◆支承

・ TSS-35



可動支承	塗装面積	:	0.13	m2
固定支承	塗装面積	:	0.13	m2

第1径間

A1橋台(可動)	=	0.13	m2
P1橋脚(固定)	=	0.13	m2
Σ	=	0.26	m2

G1, G2

1径間当たり	Σ =	0.52	m2
--------	-----	------	----

5 安全衛生保護具

(1) 供用期間日数 算出

塗膜剥離剤塗布・塗膜除去									
設計数量	日当たり施工量		パーティ数						
98.9	/	50	x	1		=	2	日	
剥離剤及び塗料かす回収・積込工									
設計数量	日当たり施工量		パーティ数						
98.9	/	50	x	1		=	2	日	
合計							4	日	

(2) 安全衛生保護具数量 算出

電動ファン付呼吸用保護具	3					=	3	個
呼吸用保護具用フィルター	3	x	2	x	4	=	24	個
使い捨て化学防護服	3	x	2	x	4	=	24	着
防護手袋	3	x	2	x	4	=	24	組
シューズカバー	3	x	2	x	4	=	24	個

6. あて板補修工

6.1 数量集計表

6.1.1 材料質量総括表

【新設】 1径間			(単位 : kg, mm)				
材質	形状	サイズ	あて板補修工		総計		備考
			個数	質量	個数	質量	
SS400	PL	75x6x175	2	1	2	1	STIF
		75x6x175	2	1	2	1	FILL
		104x20x105	1	1	1	1	PINCH
	小計		5	3	5	3	
小計			5	3	5	3	
加工鋼質量計			5	3	5	3	
S10T	TC	M22x70	2	1	2	1	
	小計		2	1	2	1	
部品質量計			2	1	2	1	
総計			7	4	7	4	

スティフナープレート (PL 75x 6x175 (SS400) 2枚) ※ SS400 比重 : 7.85(g/cm³)
 面積 $A = 75 \times 175 = 13,125 \text{ mm}^2 = 131.3 \text{ cm}^2$
 体積 $V = 131.3 \times 0.60 = 78.75 \text{ cm}^3$
 プレート PL 6mm 重量 $W = (78.75 \times 2) \times 7.85 \div 1,236 \text{ g} = 1.24 \text{ kg}$

フィラープレート (PL 75x 6x175 (SS400) 2枚) ※ SS400 比重 : 7.85(g/cm³)
 面積 $A = 75 \times 175 = 13,125 \text{ mm}^2 = 131.3 \text{ cm}^2$
 体積 $V = 131.3 \times 0.60 = 78.75 \text{ cm}^3$
 プレート PL 6mm 重量 $W = (78.75 \times 2) \times 7.85 \div 1,236 \text{ g} = 1.24 \text{ kg}$

取替ピンチプレート (PL 104x20x105 (SS400) 1枚) ※ SS400 比重 : 7.85(g/cm³)
 面積 $A = (104 \times 105) - (35 \times 55) = 10,920 - 1,925 = 8,995 \text{ mm}^2$
 $= 90.0 \text{ cm}^2$
 体積 $V = 90.0 \times 2.0 = 179.90 \text{ cm}^3$
 プレート PL 20mm 重量 $W = (179.90 \times 1) \times 7.85 \div 1,412 \text{ g} = 1.41 \text{ kg}$

【撤去】 1径間			(単位 : kg, mm)				
材質	形状	サイズ	あて板補修工		総計		備考
			個数	質量	個数	質量	
SS400	PL	104x20x80	1	1	1	1	PINCH
	小計		1	1	1	1	
総計			1	1	1	1	

6.1.2 ボルト本数総括表

【新設】			(単位 : 本, mm)	
材質	形状	サイズ	あて板補修工	総計
			1径間	
S10T	TC	M 22 * 70	2	2

6.1.3 材片総括表

			(単位 : 個, kg)	
			あて板補修工	総計
			1径間	
材片数	小型材片	5	5	
材片質量	小型材片	3	3	

$$0.022 \quad 0.022 \quad 3.14 \quad 4$$

$$= 0.00037994$$

6.1.4 塗装面積総括表 ※既設部補修外面は、塗替塗装と重複するため計上しない。

	C-5	C-5	F-11	C-5	(単位 m2)
	工場 外面	現場 外面	ボルト 外面	無機ジンク 接触面	既設部補修 外面
あて板補修工					
1径間	0.02	0.03	0.01	0.08	0.015

- ・工場外面 (Pinch両面) $0.00899 \times 2 = 0.018 \text{ m}^2$
- ・現場外面 (STIF外面2枚) $(131.3 \times 2) \times 0.0001 = 0.026 \text{ m}^2$
- ・ボルト外面 (デザイン・テータ・ブックより) $5.06 \times 2 \div 1,000 = 0.010 \text{ m}^2$
- ・無機ジンク接触面 (STIF外面, FILL両面) $(131.3 \times 6) \times 0.0001 = 0.079 \text{ m}^2$

6.1.5 部材別鋼材質量総括表

【新設】

(1) あて板補修工(新設)

	部材名	基 数	質 量	加工質量	材 片 数		材 片 質 量 (kg)	
			(kg)	(kg)	大 型	小 型	大 型	小 型
1-1	第1径間G2起点	1	4	3		5		3
	合 計		4	3		5		3
	総合計		4	3		5		3

【撤去】

(2) あて板補修工(撤去)

	部材名	基 数	質 量	加工質量	材 片 数		材 片 質 量 (kg)	
			(kg)	(kg)	大 型	小 型	大 型	小 型
2-1	第1径間G2起点	1	1	1		1		1
	合 計		1	1		1		1
	総合計		1	1		1		1

6.1.6 部材別塗装面積総括表

1 あて板補修工

部材名	基 数	表面積 (m2)	(単位 : m2)			
			工場 外面	現場 外面	ボルト 外面	無機ジンク 接触面
第1径間G2起点	1	0.13	0.02	0.03	0.01	0.08
合 計		0.13	0.02	0.03	0.01	0.08
総合計		0.13	0.02	0.03	0.01	0.08

6.1.7 その他数量総括表

あて板補修工

種 別	単位	あて板補修工	備 考
既設部芯出し素地調整面積	m2	0.04	
現場孔明け数量	φ 24.5孔 箇所	2	TCB用
高力ボルト 本締め工	本	2	
	kg	1	
金属パテ工	金属パテ工 kg	0.12	エポキシ系

6.1.8 既設部補修塗装面積総括表 ※ 塗替塗装工に含まれるため、別途計上はしていない。

項目	単位	合計	備考
第1径間 G2桁起点側	m2	0.015	
合計	m2	0.015	

6.1.9 既設部芯出し素地調整面積総括表 ※ 塗替塗装工に含まれるため、別途計上はしていない。

項目	単位	合計	備考
第1径間 G2桁起点側	m2	0.041	
合計	m2	0.041	

6.1.10 現場孔明け総括表

項目	単位	合計	備考
第1径間 G2桁起点側	箇所	2	
合計	箇所	2	

6.1.11 高力ボルト本締め工総括表

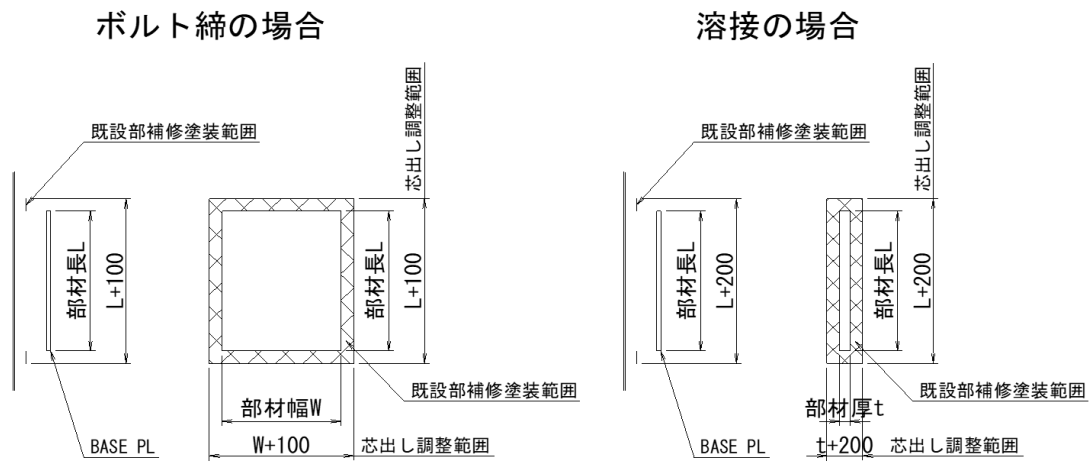
項目	合計		備考
	本	kg	
第1径間 G2桁起点側	2	1	
合計	2	1	

6.1.12 金属パテ工総括表

項目	単位	合計	備考
第1径間 G2桁起点側	kg	0.124	
合計	kg	0.12	

6.2 施工数量

6.2.1 既設部補修塗装面積 ※ 塗替塗装工に含まれるため、別途計上はしていない。



(1) あて板補修工

(a) 第1径間 G2桁起点側

部材接合面積			面	個	
主桁V. STIFF	0.075	×	0.175	×	1 × 2 = 0.026 m2
合計					= 0.026 m2

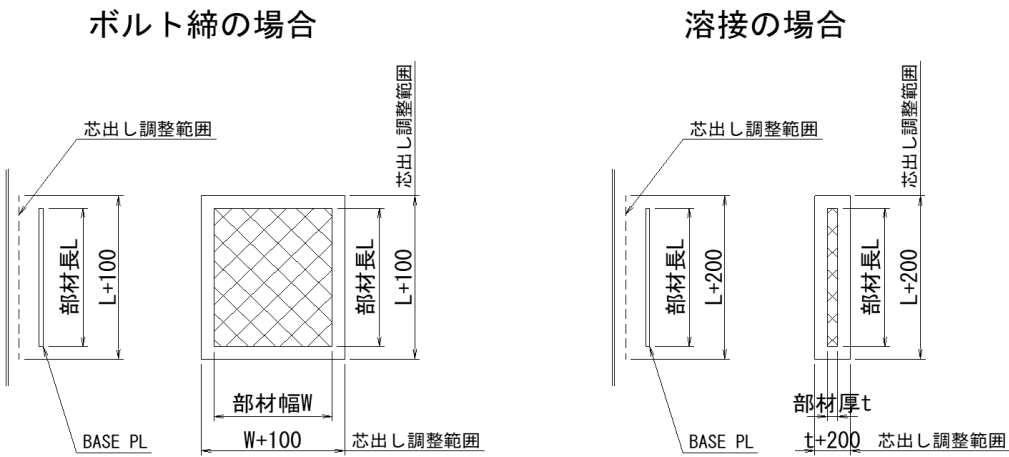
$$\begin{aligned}
 \text{既設部補修塗装面積(外面)} &= (\text{\$ 4既設部芯出し素地調整面積}) - \text{部材接合面積} \\
 &= 0.041 - 0.026 = 0.015 \text{ m2}
 \end{aligned}$$

(b) 総合計

$$\text{総合計} = 0.015 = 0.015 \text{ m2}$$

6.2.2 既設部芯出し素地調整面積

※ 塗替塗装工に含まれるため、別途計上はしていない。



(1) あて板補修工

(a) 第1径間 G2桁起点側

	面	個	
主桁V. STIFF	(0.075 + 0.015) × (0.175 + 0.050) ×	1 × 2	= 0.041 m2
		合計	= 0.041 m2

(b) 総合計

総合計 = 0.041 = 0.041 m2

(1) あて板補修工

主桁V. STIFF	φ 24.5孔	2 × 1	=	2 箇所
		合計	=	2 箇所

$$\phi 24.5 \text{孔} = 2 = 2 \text{箇所}$$

(1) あて板補修工

主桁V. STIFF	TCB	M22 (S10T)	=	2 本	1 kg
		合計	=	2 本	1 kg

TCB	M22 (S10T)	=	2 本	1 kg
総合計		=	2 本	1 kg

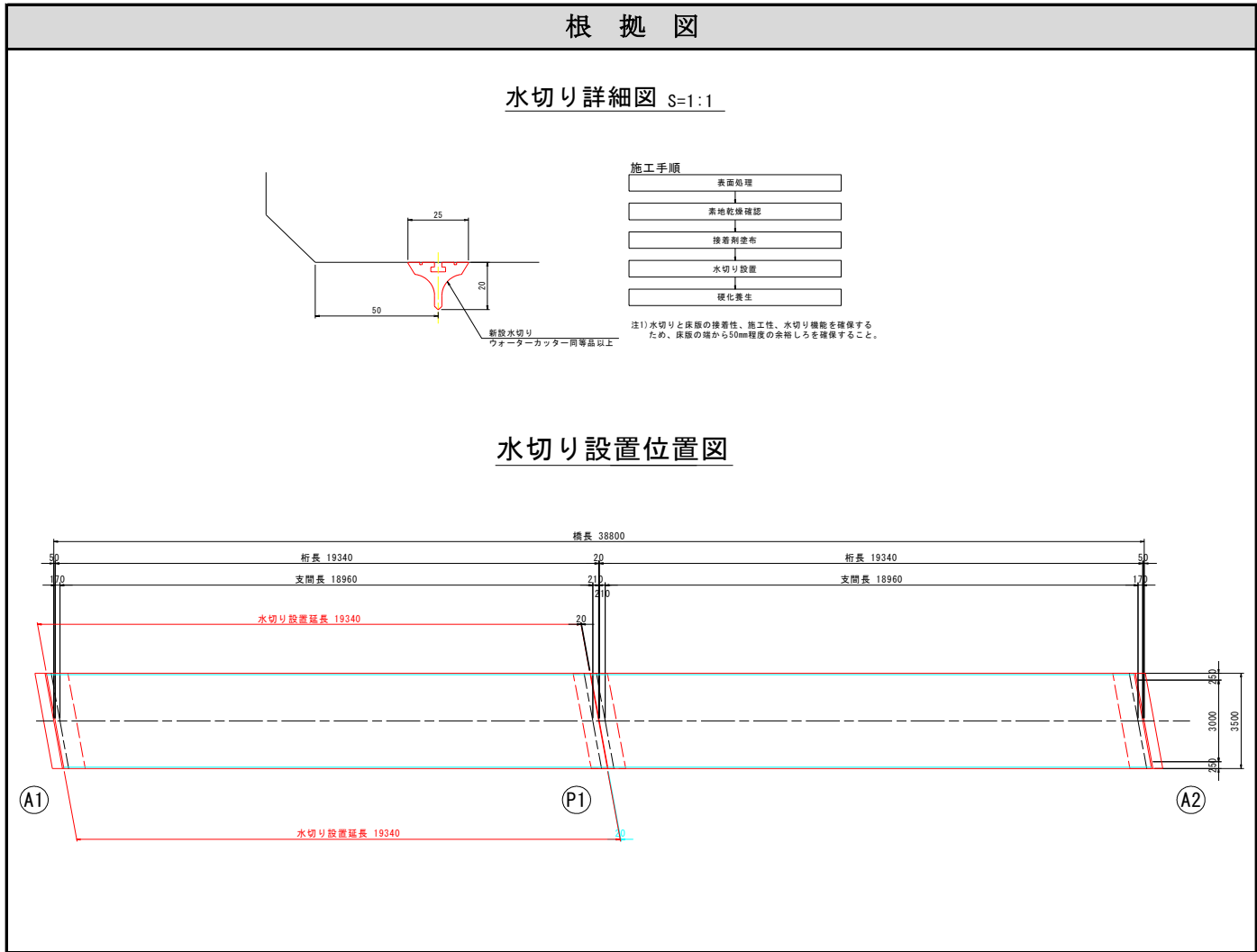
(1) あて板補修工

※付きは推定平均厚

$$\text{V. STIFF} \quad V = 0.10 \times 0.09 \times \ast 0.006 \times 1000 = 0.054 \text{ } \ell$$

$$= 0.054 \text{ } \ell$$
$$W = 0.054 \times 2.3 = 0.124 \text{ kg}$$

7. 水切り設置工



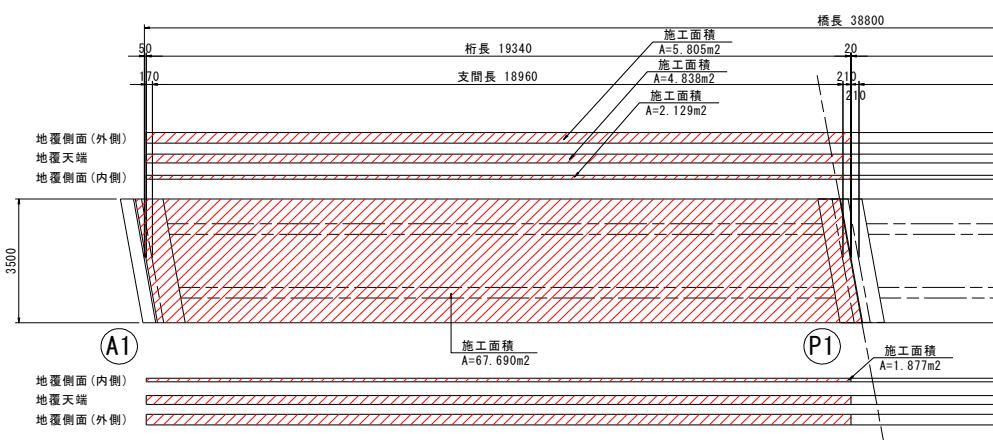
(1) 水切り設置工

設置延長									
第1径間	19.34	x	2	=	38.68	m			
合計					38.68	m			

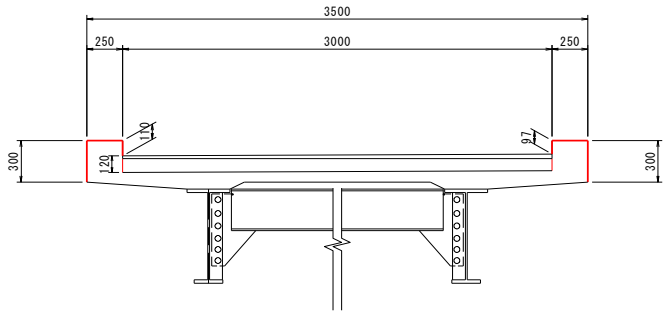
8. 表面含浸工

根 拠 図

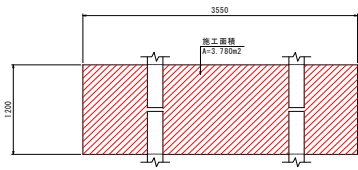
床版下面



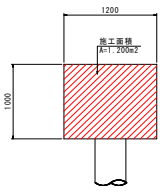
断面図 S=1:25



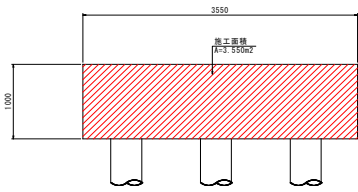
梁部上面



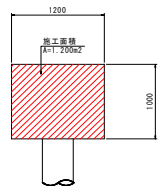
梁部側面



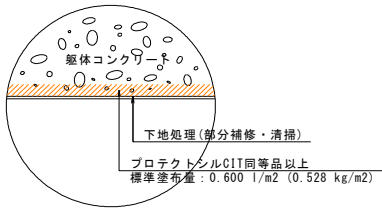
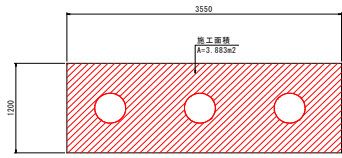
梁部正面



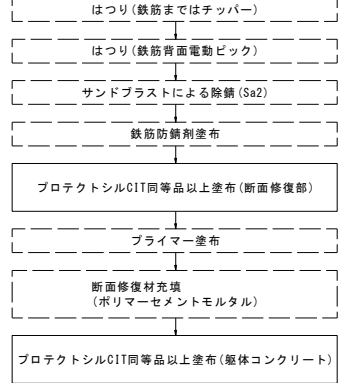
梁部側面



梁部下面



施工手順



8.1 施工面積

施工面積

上部工

第1径間 CAD図より G1, G2上フランジ部分控除

$$\text{床版下面} \quad 67.690 - (0.3 \times 19.34) \times 2 = 56.086 \quad \text{m}^2$$

第1径間

$$\text{地覆部} \quad (5.805 + 4.838) \times 2 + 2.129 + 1.877 = 25.292 \quad \text{m}^2$$

$$\text{小計} = 81.4 \quad \text{m}^2$$

下部工

P1橋脚梁

$$(1.2 + 3.550) \times 2 + 3.780 + 3.883 = 17.163 \quad \text{m}^2$$

$$\text{合計} = 98.5 \quad \text{m}^2$$

施工方向

上向き（床版下面、梁部下面）

$$(67.690 - (0.3 \times 19.34) \times 2) + 3.883 = 59.969 \quad \text{m}^2$$

側面（地覆側面、梁部側面） ※地覆立上り部は110mm、97mmの平均値

$$\begin{aligned} & (0.30 + 0.104) \times 19.34 \times 2 + \\ & (1.20 + 3.550) \times 2 \end{aligned} = 25.127 \quad \text{m}^2$$

下向き（地覆天端、梁部上面）

$$(0.25 \times 19.34 \times 2) + 3.780 = 13.450 \quad \text{m}^2$$

$$\text{合計} = 98.5 \quad \text{m}^2$$

8.2 下地処理（サンダーケレン）

A= 施工面積より

$$\text{上部工} \quad \text{第1径間} = 81.4 \quad \text{m}^2$$

$$\text{下部工} \quad \text{第1径間} = 17.2 \quad \text{m}^2$$

$$\text{合計} = 98.6 \quad \text{m}^2$$

8.3 含浸材塗布

A= 施工面積より

$$\text{上部工} \quad \text{第1径間} = 81.4 \quad \text{m}^2$$

$$\text{下部工} \quad \text{第1径間} = 17.163 \quad \text{m}^2$$

$$\text{合計} = 98.6 \quad \text{m}^2$$

8.4 含浸材（プロテクトシルCIT同等品）

※標準使用量0.528kg/m2にて算出（実際の使用材料により変更を行う）

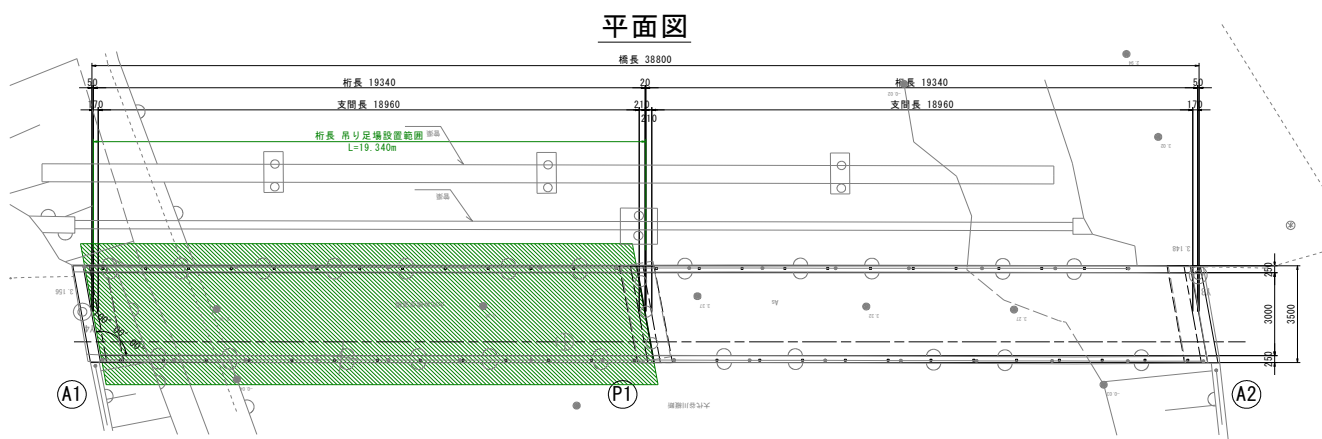
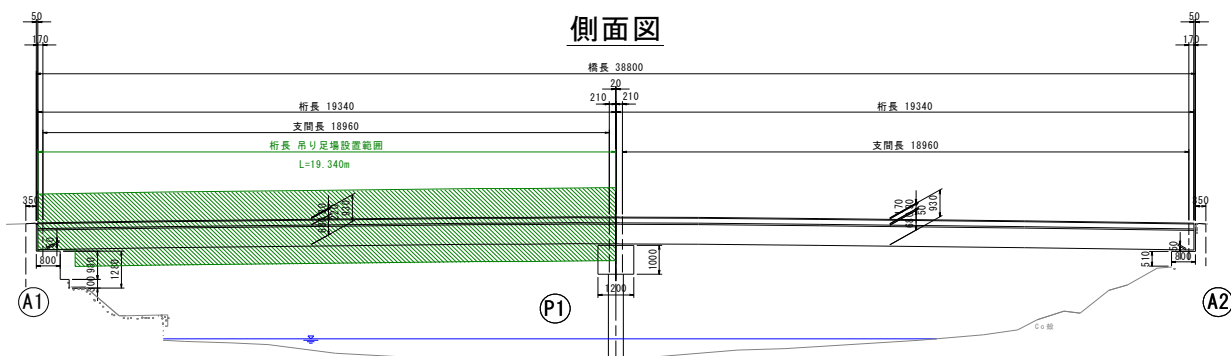
$$\text{上部工} \quad \text{第1径間} \quad 81.4 \quad \times \quad 0.528 = 42.979 \quad \text{kg}$$

$$\text{下部工} \quad \text{第1径間} \quad 17.2 \quad \times \quad 0.528 = 9.062 \quad \text{kg}$$

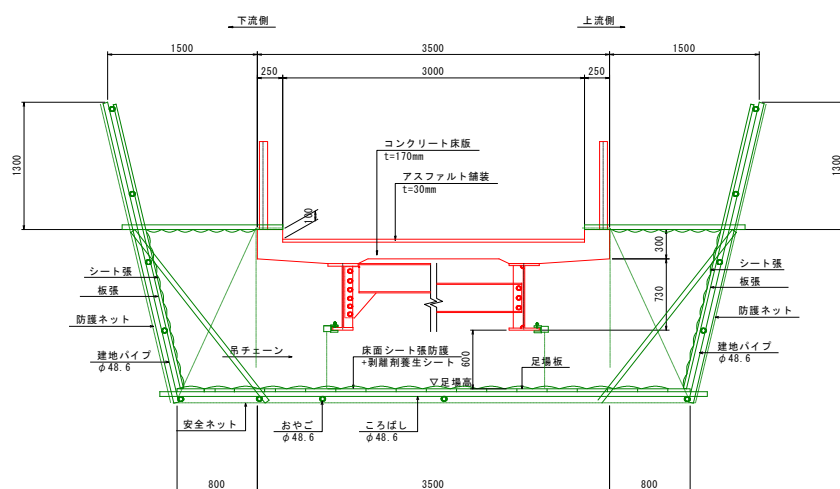
$$\text{合計} = 52.0 \quad \text{kg}$$

9. 仮設工

根拠図



断面図 S=1:30



◆ 上部工

- タイプA1

タイプ^o A1

防護工面積

湿式塗膜剥離工用養生シート工

・第1径間	タイプA	3.50	x	19.40					98.94	m2
		0.80	x	2	x	19.40				