

1.数量集計表

工種	種別	細別	規格	単位	数量		合計	計上	備考
					数	上部工			
橋梁補修工	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	式			1.0	1.0	
			鉄筋防錆処理 無	m3	0.206		0.206	0.21	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	0.001		0.001	0.001	実数量計上
			ポリマーセメントモルタル (鉄筋防錆処理 無)	m3	0.243		0.243	0.24	ロス率18%考慮
	表面含浸工			m3	0.001		0.001	0.001	ロス率18%考慮
	下地処理		サンダーケレン	式			1.0	1.0	
	含浸材塗布			m2	108.717		108.7	108.7	実数量計上
	含浸材		プロテクトシルCIT同等品	m2	108.717		108.7	108.7	実数量計上
	当て板補修工			kg	57.403		57.4	57.4	実数量計上
	鋼材孔明け工		t=9mm	式			1.0	1.0	
	高力ボルト締付け工		HTB(M16)	箇所	8		8	8	
				本	8		8	8	HTB(M16) F10T
	鋼材 PL		SS400	kg	2		2	2	HTB(M16) F10T
	芯出し調整工		鋼材(横向き)	kg	4		4	4	
	パテ埋め工		エポキシ樹脂	m2	0.04		0.04	0.04	
	ケレン			kg	0.08		0.08	0.08	
	塗装工		F-11塗装	m2	0.08		0.08	0.08	
			無機ジンクリッチペイント	m2	0.09		0.09	0.09	添接部外面0.06 + ボルト外面 0.03
	塗装塗替工			m2	0.06		0.06	0.06	添接部接触面0.06
	塗装塗替工		RC-II (剥離剤)	式			1.0	1.0	
	塗膜くず処分			m2	521.97		522.0	522.0	塗膜剥離剤+電動工具
	安全衛生保護具		電動ファン付呼吸用保護具	kg	431.15		431.2	431.2	※想定数量
			呼吸用保護具用フィルター	個	6		6	6	※供用期間:16日間として算出
			使い捨て化学防護服	個	96		96	96	※供用期間:16日間として算出
			防護手袋	着	96		96	96	※供用期間:16日間として算出
			シューズカバー	組	192		192	192	※供用期間:16日間として算出
	防護柵取替工			個	192		192	192	※供用期間:16日間として算出
	既設防護柵撤去			式			1.0	1.0	
	撤去延長		ガードレール	式			1.0	1.0	
	既設支柱本数			m	27.42		27.4	27.4	実数量計上
	はつり		t=30mm	本	15		15	15	実数量計上
				m2	13.56		13.6	13.6	実数量計上

1.数量集計表

工種	種別	細別	規格	単位	数量		合計	計上	備考
					数	上部工			
		支柱部ガス切断		m	5.39		5.4	5.4	実数量計上
		無収縮モルタル工	無収縮モルタル	m ³	1.50		1.50	1.50	推定深さ=200mm
		型砕工		m ²	8.96		8.96	9.0	実数量計上
		構造物とごわし工	コンクリート製防護柵	m ³	2.43		2.43	2.43	実数量計上
		新設防護柵設置	ガードレールB種	式			1.0	1.0	実数量計上
		設置延長		m	54.84		54.8	54.8	実数量計上
		新設支柱本数		本	32		32	32	実数量計上
		アンカーボルト	ケミカルアンカーM22 埋め込み長L=250	本	128		128	128	実数量計上
		コンクリート削孔	φ32 L=250	本	128		128	128	実数量計上
		鉄筋探査	下向き	m ²	2.00		2.0	2.0	実数量計上
		仮設防護柵	設置・撤去	m	54.84		54.8	54.8	実数量計上
		水抜き孔設置工		式			1.0	1.0	
		床版水抜き孔	鋼橋部 φ42.7mm, L=287mm	本	4		4	4	実数量計上
			PC橋部 φ42.7mm, L=570mm	本	4		4	4	実数量計上
		フレキシブルチューブ	φ20	m	11.84		11.8	11.8	実数量計上
		鉄筋探査	下向き	m ²	0.16		0.2	0.2	実数量計上
			横向き	m ²	0.15		0.2	0.2	実数量計上
		削孔	下向き φ100mm, L=50mm	孔	4		4	4	実数量計上
			下向き φ50mm, L=237mm	孔	4		4	4	実数量計上
			横向き φ50mm, L=500mm	孔	4		4	4	実数量計上
		エポキシ樹脂		kg	2.17		2.2	2.2	ロス率20%考慮
		排水装置補修工		式			1.0	1.0	
		既設排水管撤去	鋼管	m	0.20		0.2	0.2	実数量計上
		新設排水管設置	SUS304	m	6.04		6.0	6.0	PC橋部
			SUS304	m	5.65		5.7	5.7	鋼桁橋部
			SUS304	m	3.31		3.3	3.3	歩道橋部
		現場孔明工		孔	16.0		16.0	16.0	鋼桁橋部
				孔	8.0		8.0	8.0	歩道橋部
		取付金具	SS400	組	4.0		4.0	4.0	PC橋部
			SS400	組	4.0		4.0	4.0	鋼桁橋部
			SS400	組	4.0		4.0	4.0	歩道橋部
		排水柵	SUS304	基	1.0		1.0	1.0	鋼桁橋部
		紫外線硬化型FRPシート設置工	PC橋部(ケース3)	式	1.0		1.0	1.0	
		舗装版破砕工	t=40mm	m ²	0.16		0.16	0.2	実数量計上
		紫外線硬化型FRPシート設置工	紫外線照射無し 区分B 高所作業車無	m ²	0.1		0.1	0.1	実数量計上

1.数量集計表

木津神橋

工種	種別	細別	規格	単位	数量		合計	計上	備考
					上部工				
		紫外線硬化型FRPシート設置工	歩道橋部(ケース8)	式	1.0	1.0	1.0		
		既設橋面舗装はぎ取り工	t=6mm	m2	0.24	0.24	0.24	0.2	実数量計上
		紫外線硬化型FRPシート設置工	紫外線照射無し 区分B 高所作業車無	m2	0.1	0.1	0.1	0.1	実数量計上
		薄層カワラ舗装工	樹脂モルタル舗装, t=6mm	m2	0.2	0.2	0.2	0.2	実数量計上
		排水樹設置工		式	1.0	1.0	1.0	1.0	
		舗装版破砕工	t=40mm	m2	0.13	0.13	0.13	0.1	実数量計上
		小規模無収縮モルタル工(不陸整正)		m3	0.04	0.04	0.04	0.04	実数量計上
		チップング工	t=20mm	m2	0.2	0.2	0.2	0.2	実数量計上
		小規模無収縮モルタル工		m3	0.03	0.03	0.03	0.03	実数量計上
		舗装工	t=40mm	m2	0.08	0.08	0.08	0.1	実数量計上
		鋼板接着補修工		式	1.0	1.0	1.0	1.0	
		施工面積	エポキシ樹脂	m2	13.66	13.7	13.7	13.7	実数量計上
		水切り設置工		式	1.0	1.0	1.0	1.0	
		設置延長	ウオーターカッター同等品	m	54.72	54.7	54.7	54.7	実数量計上
		仮設工		式	1.0	1.0	1.0	1.0	
		吊り足場	タイプAI (PC橋、鋼橋)	m2	167.05	167.05	167.05	167.1	実数量計上
			タイプAI (歩道橋)	m2	53.82	53.82	53.82	53.8	実数量計上
構造物撤去工				式	1.0	1.0	1.0	1.0	
運搬処理工				式	1.0	1.0	1.0	1.0	
		殻運搬・処分	Co殻	m3	3.044	3.044	3.044	3.04	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

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	第3径間		
橋梁補修工	断面修復工			式				1.0	
	断面修復工 (左官工法)		鉄筋防錆処理 有	式	0.024	0.044	0.138	1.0	実数量計上
	断面修復工		鉄筋防錆処理 無	m3	0.001	0.000	0.000	0.001	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	0.028	0.052	0.163	0.243	ロス率18%考慮
	断面修復材		ポリマーセメントモルタル (鉄筋防錆処理 無)	m3	0.001	0.000	0.000	0.001	ロス率18%考慮
	表面含浸工			式					
	下地処理		サンダーケレン	m2	36.278	36.161	36.278	108.717	実数量計上
	含浸材塗布			m2	36.278	36.161	36.278	108.717	実数量計上
	含浸材		プロテクトシルCIT同等品	kg	19.155	19.093	19.155	57.403	実数量計上
	塗装塗替工			式				1.0	
	塗装塗替工		RC-II	m2	182.42	162.11	177.44	521.97	塗膜剥離剤+電動工具
	塗膜くず処分			kg	150.68	133.90	146.57	431.15	※想定数量
	安全衛生保護具		電動ファン付呼吸用保護具	個				6	※供用期間:16日間として算出
			呼吸用保護具用フィルター	個				96	※供用期間:16日間として算出
			使い捨て化学防護服	着				96	※供用期間:16日間として算出
			防護手袋	組				192	※供用期間:16日間として算出
			シューズカバー	個				192	※供用期間:16日間として算出
	当て板補修工			式				1.0	
	鋼材孔明け工		t=7mm	箇所	8	-	-	8	
	高力ボルト締付け工		HTB(M16)	本	8	-	-	8	HTB(M16)
				kg	2	-	-	2	HTB(M16)
	鋼材 PL		SS400	kg	4.0	-	-	4.0	
	芯出し調整工		鋼材(横向き)	m2	0.04	-	-	0.04	
	パテ埋め工		エポキシ樹脂	kg	0.08	-	-	0.08	
	ケレン			m2	0.08	-	-	0.08	
	塗装工		F-11塗装	m2	-	0.09	-	0.09	添接部外面0.06 + ボルト外面 0.03
			無機ジンクリッチペイント	m2	-	0.06	-	0.06	添接部接触面0.06
	防護柵取替工			式				1.0	
	既設防護柵撤去			式				1.0	
	撤去延長		ガードレール	m	9.14	9.15	9.14	27.42	実数量計上
	既設支柱本数			本	5	5	5	15	実数量計上
	はつり		t=30mm	m2	4.52	4.52	4.52	13.56	実数量計上
	支柱部ガス切断			m	1.80	1.80	1.80	5.39	実数量計上
	無収縮モルタル工		無収縮モルタル	m3	0.50	0.50	0.50	1.50	推定深さ=200mm
	型枠工			m2	3.02	2.97	2.97	8.96	実数量計上
	構造物とりこわし工		コンクリート製防護柵	m3	0.81	0.81	0.81	2.43	実数量計上
	新設防護柵設置		ガードレール、ガードパイプ B種	式				1.0	実数量計上
	設置延長			m	18.27	18.30	18.27	54.84	実数量計上
	新設支柱本数			本	12	8	12	32	実数量計上
	アンカーボルト		ケミカルアンカー-M22埋め込み長L=250	本	48	32	48	128	実数量計上
	コンクリート削孔		φ32 L=250	本	48	32	48	128	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

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	第3径間		
	鉄筋探査		下向き	m2	0.75	0.50	0.75	2.00	実数量計上
	仮設防護柵		設置・撤去	m	18.27	18.30	18.27	54.84	実数量計上
	水抜き孔設置工			式				1.0	
			鋼橋部 φ42.7mm, L=287mm	本	1	2	1	4	実数量計上
			PC橋部 φ42.7mm, L=570mm	本	1	2	1	4	実数量計上
			φ20	m	3.00	5.84	3.00	11.84	実数量計上
			下向き	m2	0.04	0.08	0.04	0.16	実数量計上
			横向き	m2	0.04	0.07	0.04	0.15	実数量計上
			下向き φ100mm, L=50mm	孔	1	2	1	4	実数量計上
			下向き φ50mm, L=237mm	孔	1	2	1	4	実数量計上
			横向き φ50mm, L=500mm	孔	1	2	1	4	実数量計上
			エポキシ樹脂	kg	0.543	1.085	0.543	2.171	ロス率20%考慮
	排水装置取替工			式				1.0	
			鋼管	m	0.200			0.20	実数量計上
			ステンレス管(歩掛かりVP管使用)	m	1.511	3.022	1.511	6.04	PC橋部
			ステンレス管(歩掛かりVP管使用)	m	1.413	2.826	1.413	5.65	飯桁橋部
			ステンレス管(歩掛かりVP管使用)	m		3.312		3.31	歩道橋部
			現場孔明工	孔	4	8	4	16	飯桁橋部
				孔	2	4	2	8	歩道橋部
			取付金具	組	1	2	1	4	PC橋部
				組	1	2	1	4	飯桁橋部
				組	1	2	1	4	歩道橋部
			排水栓	基		1		1	飯桁橋部
			PC橋部(ケース3)	式				1	
			t=40mm	m2	0.12	-	0.04	0.16	実数量計上
			紫外線照射無し 区分B 高所作業車無	m2	0.06	-	0.06	0.12	実数量計上
			歩道橋部(ケース8)	式				1	
			t=6mm	m2	0.12	-	0.12	0.24	実数量計上
			紫外線照射無し 区分B 高所作業車無	m2	0.04	-	0.04	0.08	実数量計上
			樹脂モルタル舗装, t=6mm	m2	0.12	-	0.12	0.24	実数量計上
			排水柵設置工	式				1	
			t=40mm	m2	-	0.13	-	0.13	実数量計上
			舗装版破砕工	m3	-	0.04	-	0.04	実数量計上
			小規模無収縮モルタル工(不陸整正)	m2	-	0.16	-	0.16	実数量計上
			チップング工	m3	-	0.03	-	0.03	実数量計上
			小規模無収縮モルタル工	m2	-	0.084	-	0.084	実数量計上
			舗装工	式				1.0	
	鋼板接着補修工		エポキシ樹脂	m2	3.563	6.196	3.899	13.658	実数量計上
			施工面積	式				1.0	
	水切り設置工		ウォーターカーター同等品	m	18.24	18.24	18.24	54.72	実数量計上
			設置延長	式				1.0	
	仮設工		吊り足場	m2	55.78	55.49	55.78	167.05	実数量計上
			タイプA1 (PC橋、鋼橋)	m2				53.82	実数量計上
			タイプA1 (歩道橋)	m2				53.82	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

木津神橋

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	第3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	式					
			断面修復工	m3	0.025	0.044	0.138	0.207	実数量計上
			防護柵取替工	m3	0.135	0.136	0.135	0.407	実数量計上
			構造物とりこわし工	m3	0.810	0.810	0.810	2.430	実数量計上
			合計	m3	0.970	0.990	1.083	3.044	実数量計上

1.2 材料質量総括表

(単位 : kg, mm)

材質	形状	サイズ (mm)	当て板補強工	総計 (kg)
SS400	PL	9	4	4
	小計		4	4
小計			4	4
加工鋼質量計			4	4
F10T	HT	M 16 * 55	2	2
	小計		2	2
小計			2	2
部品質量計			2	2
総計			6	6

1.3 ボルト本数総括表

(単位 : 本, mm)

材質	形状	サイズ (mm)	当て板補強工	総計 (本)
F10T	HT	M 16 * 55	8	8
小計			8	8
総計			8	8

2. 断面修復工

2.1 数量集計表

・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
主桁0101	あ	剥離	500	20	50	0.0100	0.0005	無	
主桁0101	い	鉄筋露出	150	250	50	0.0375	0.0019	有	
主桁0101	う	鉄筋露出	150	100	50	0.0150	0.0008	有	
主桁0101	え	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
床版0601	お	鉄筋露出	150	150	50	0.0225	0.0011	有	
床版0601	か	鉄筋露出	250	1100	50	0.2750	0.0138	有	
床版0601	き	鉄筋露出	250	450	50	0.1125	0.0056	有	
合計							0.0242		
								防錆処理 有	0.0237
								防錆処理 無	0.0005

〈第2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
主桁0101	あ	鉄筋露出	200	50	50	0.0100	0.0005	有	
主桁0101	い	鉄筋露出	200	100	50	0.0200	0.0010	有	
主桁0101	う	鉄筋露出	200	50	50	0.0100	0.0005	有	
床版0601	え	鉄筋露出	300	300	50	0.0900	0.0045	有	
床版0601	お	鉄筋露出	300	2000	50	0.6000	0.0300	有	
床版0601	か	鉄筋露出	300	500	50	0.1500	0.0075	有	
合計							0.0440		
								防錆処理 有	0.0440
								防錆処理 無	0.0000

〈第3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
主桁0101	あ	鉄筋露出	150	150	50	0.0225	0.0011	有	
主桁0101	い	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
床版0601	う	鉄筋露出	300	9120	50	2.7360	0.1368	有	
合計							0.1384		
								防錆処理 有	0.1384
								防錆処理 無	0.0000

2.2 施工体積

防錆処理有

上部工 桁下面

第1径間 0.0237

= 0.024 m3

第2径間 0.0440

= 0.044 m3

第3径間 0.1384

= 0.138 m3

合計 0.206 m3

防錆処理無

上部工 桁下面

第1径間 0.0005

= 0.001 m3

第2径間 0.0000

= 0.000 m3

第3径間 0.0000

= 0.000 m3

合計 0.001 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 桁下面

第1径間 0.024 x 1.180

= 0.028 m3

第2径間 0.044 x 1.180

= 0.052 m3

第3径間 0.138 x 1.180

= 0.163 m3

合計 0.243 m3

防錆処理無

上部工 桁下面

第1径間 0.001 x 1.180

= 0.001 m3

第2径間 0.000 x 1.180

= 0.000 m3

第3径間 0.000 x 1.180

= 0.000 m3

合計 0.001 m3

2.4 殻処理

防錆処理有+防錆処理無

上部工 桁下面

第1径間 0.024 + 0.001

= 0.025 m3

第2径間 0.044 + 0.000

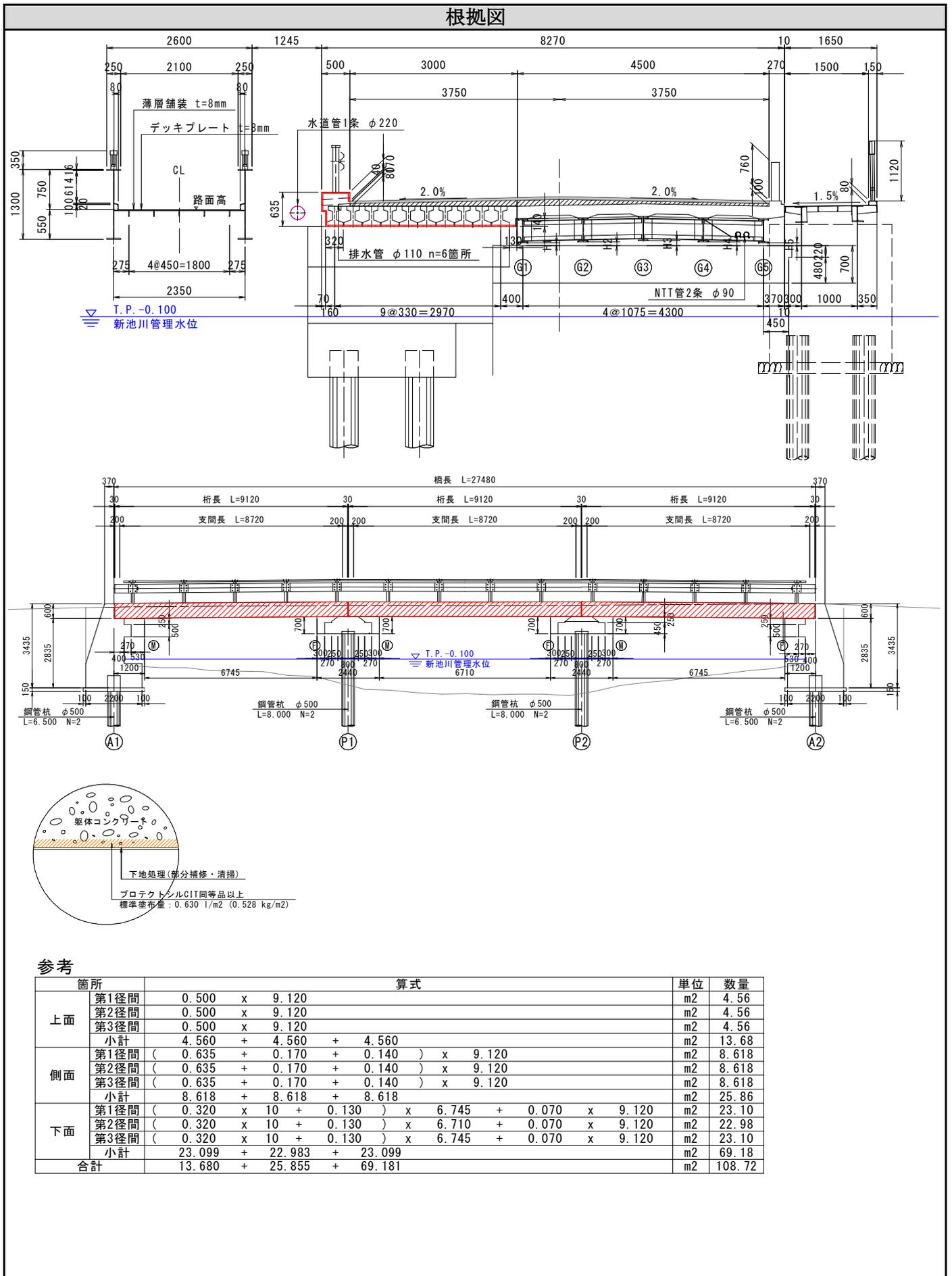
= 0.044 m3

第3径間 0.138 + 0.000

= 0.138 m3

合計 0.207 m3

3. 表面含浸工



参考

箇所	算式	単位	数量
上面	第1径間 0.500 x 9.120	m ²	4.56
	第2径間 0.500 x 9.120	m ²	4.56
	第3径間 0.500 x 9.120	m ²	4.56
	小計 4.560 + 4.560 + 4.560	m ²	13.68
側面	第1径間 (0.635 + 0.170 + 0.140) x 9.120	m ²	8.618
	第2径間 (0.635 + 0.170 + 0.140) x 9.120	m ²	8.618
	第3径間 (0.635 + 0.170 + 0.140) x 9.120	m ²	8.618
	小計 8.618 + 8.618 + 8.618	m ²	25.86
下面	第1径間 (0.320 x 10 + 0.130) x 6.745 + 0.070 x 9.120	m ²	23.10
	第2径間 (0.320 x 10 + 0.130) x 6.710 + 0.070 x 9.120	m ²	22.98
	第3径間 (0.320 x 10 + 0.130) x 6.745 + 0.070 x 9.120	m ²	23.10
	小計 23.099 + 22.983 + 23.099	m ²	69.18
合計	13.680 + 25.855 + 69.181	m ²	108.72

(1) 施工面積

周長

地覆天端、側面

$$0.170 + 0.500 + 0.635 + 0.070 + 0.140 = 1.515 \text{ m}$$

$$\text{床版下面} \quad 0.320 \times 10 + 0.130 = 3.330 \text{ m}$$

上部工

延長

地覆天端、側面

$$\text{第1径間} \quad 9.120 = 9.120 \text{ m}$$

$$\text{第2径間} \quad 9.120 = 9.120 \text{ m}$$

$$\text{第3径間} \quad 9.120 = 9.120 \text{ m}$$

床版下面

$$\text{第1径間} \quad 6.745 = 6.745 \text{ m}$$

$$\text{第2径間} \quad 6.710 = 6.710 \text{ m}$$

$$\text{第3径間} \quad 6.745 = 6.745 \text{ m}$$

施工面積

上部工

第1径間

$$\text{地覆天端、側面} \quad 1.515 \times 9.120 = 13.817 \text{ m}^2$$

$$\text{床版下面} \quad 3.330 \times 6.745 = 22.461 \text{ m}^2$$

$$\text{小計} = 36.278 \text{ m}^2$$

第2径間

$$\text{地覆天端、側面} \quad 1.515 \times 9.120 = 13.817 \text{ m}^2$$

$$\text{床版下面} \quad 3.330 \times 6.710 = 22.344 \text{ m}^2$$

$$\text{小計} = 36.161 \text{ m}^2$$

第3径間

$$\text{地覆天端、側面} \quad 1.515 \times 9.120 = 13.817 \text{ m}^2$$

$$\text{床版下面} \quad 3.330 \times 6.745 = 22.461 \text{ m}^2$$

$$\text{小計} = 36.278 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 108.717 \text{ m}^2$$

(2) 下地処理 (サンダーケレン)

A= 施工面積より

上部工

$$\text{第1径間} = 36.278 \text{ m}^2$$

$$\text{第2径間} = 36.161 \text{ m}^2$$

$$\text{第3径間} = 36.278 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 108.717 \text{ m}^2$$

(3) 含浸材塗布

A= 施工面積より

上部工

$$\text{第1径間} = 36.278 \text{ m}^2$$

$$\text{第2径間} = 36.161 \text{ m}^2$$

$$\text{第3径間} = 36.278 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 108.717 \text{ m}^2$$

(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）

上部工

第1径間	36.278	x	0.528	=	19.155	kg
第2径間	36.161	x	0.528	=	19.093	kg
第3径間	36.278	x	0.528	=	19.155	kg

合計 = 57.403 kg

4. 塗装面積計算書

4.1 塗装面積総括表

鋼橋

項目	仕様・規格	単位	第1径間	第2径間	第3径間	合計	備考
鋼橋							
主桁	RC-II	m2	62.16	62.16	62.16	186.47	
対傾構	RC-II	m2	9.86	9.86	9.86	29.59	
鋼板接着(床版)	RC-II	m2	31.39	31.39	31.39	94.18	
支承(※)	RC-II	m2	1.34	0.87	0.48	2.68	
小計	RC-II	m2	104.75	104.28	103.89	312.91	
歩道橋							
主桁	RC-II	m2	29.12	21.67	29.12	79.91	
床版下面	RC-II	m2	15.39	11.41	15.39	42.19	
縦リブ部	RC-II	m2	1.96	1.42	1.96	5.34	
横リブ部	RC-II	m2	1.28	0.88	1.28	3.45	
ブラケット部	RC-II	m2	1.66	0.97	1.66	4.28	
地覆	RC-II	m2	8.73	6.01	8.10	22.85	
高欄	RC-II	m2	15.93	11.97	15.93	43.83	
支承(※)	RC-II	m2	0.26	0.16	0.12	0.54	
横梁(※)	RC-II	m2	2.42	2.42	-	4.83	
斜材(※)	RC-II	m2	0.93	0.93	-	1.86	
小計	RC-II	m2	77.67	57.84	73.55	209.06	
合計	RC-II	m2	182.42	162.11	177.44	521.97	

※ 支承, 横梁, 斜材は第1径間:A1橋台, P1橋脚, 第2径間:P2橋脚, 第3径間:A2橋台を集計する。

4.2 塗装面積詳細

(1) 本橋

◆主桁(G1~G5) 1径間当たり 5 箇所

						面数	個数	NET		
U-Flg	下面	(0.175 - 0.011)	x	9.120	x	1	x 1	x	=	1.496 m2
WEB	側面	(0.450 - 0.040)	x	9.120	x	2	x 1	x	=	7.478 m2
L-Flg	上面	(0.175 - 0.011)	x	9.120	x	1	x 1	x	=	1.496 m2
L-Flg	側面	0.020	x	9.120	x	2	x 1	x	=	0.365 m2
L-Flg	下面	0.175	x	9.120	x	1	x 1	x	=	1.596 m2
									1主桁当たり	Σ = 12.431 m2
									1径間当たり	Σ = 62.155 m2

◆端対傾構 1径間当たり 8 箇所

						面数	個数	NET		
L鋼(上側)	側面	0.075	x	1.044	x	2	x 1	x	=	0.157 m2
L鋼(上側)	下面	0.075	x	1.044	x	2	x 1	x	=	0.157 m2
L鋼(下側)	側面	0.075	x	1.044	x	2	x 1	x	=	0.157 m2
L鋼(下側)	下面	0.075	x	1.044	x	2	x 1	x	=	0.157 m2
Stiff	側面	0.150	x	0.380	x	2	x 2	x	=	0.228 m2
Stiff	側面	0.009	x	0.380	x	1	x 2	x	=	0.007 m2
控除	L鋼	- 0.135	x	0.075	x	2	x 2	x	=	-0.041 m2
									1箇所当たり	Σ = 0.822 m2
									1径間当たり	Σ = 6.576 m2

◆中間対傾構 1径間当たり 4 箇所

						面数	個数	NET		
L鋼(上側)	側面	0.075	x	1.044	x	2	x 1	x	=	0.157 m2
L鋼(上側)	下面	0.075	x	1.044	x	2	x 1	x	=	0.157 m2
L鋼(下側)	側面	0.075	x	1.044	x	2	x 1	x	=	0.157 m2
L鋼(下側)	下面	0.075	x	1.044	x	2	x 1	x	=	0.157 m2
Stiff	側面	0.150	x	0.380	x	2	x 2	x	=	0.228 m2
Stiff	側面	0.009	x	0.380	x	1	x 2	x	=	0.007 m2
控除	L鋼	- 0.135	x	0.075	x	2	x 2	x	=	-0.041 m2
									1箇所当たり	Σ = 0.822 m2
									1径間当たり	Σ = 3.288 m2

対傾構合計 Σ = 9.864 m2

◆床版下面

						面数	個数	NET		
鋼板		0.900	x	8.720	x	1	x 4	x	=	31.392 m2
									1径間当たり	Σ = 31.392 m2

◆支承(A1,A2橋台) 1橋台当たり 5 箇所

						面数	個数	NET		
Sole.P1	上面	0.400	x	0.300	x	1	x 1	x	=	0.120 m2
Sole.P1	側面	(0.400 + 0.300)	x	0.016	x	2	x 1	x	=	0.022 m2
BN	側面	0.020 x 3.140	x	0.050	x	1	x 2	x	=	0.006 m2
控除	主桁	- 0.175	x	0.300	x	1	x 1	x	=	-0.053 m2
									1箇所当たり	Σ = 0.095 m2
									1橋台当たり	Σ = 0.475 m2

◆支承(P1,P2橋脚) 1橋脚当たり 5 箇所

						面数	個数	NET		
Sole.P1		0.400	x	0.600	x	1	x 1	x	=	0.240 m2
		(0.400 + 0.600)	x	0.016	x	2	x 1	x	=	0.032 m2
BN	側面	0.020 x 3.140	x	0.050	x	1	x 2	x	=	0.006 m2
Sole.P1控除	主桁	- 0.175	x	0.600	x	1	x 1	x	=	-0.105 m2
									1箇所当たり	Σ = 0.173 m2
									1橋脚当たり	Σ = 0.865 m2

支承合計 第1径間 A1橋台 + P1橋脚 = 1.340 m2
 第2径間 P2橋脚 = 0.865 m2
 第3径間 A2橋台 = 0.475 m2

(2) 歩道橋 第1径間

◆主桁(G1)

						面数	個数	NET						
U-Flg	側面	0.012		x	12.310	x	2	x	1	x	=	0.295	m2	
U-Flg	下面	(0.200 - 0.008)		x	12.310	x	1	x	1	x	=	2.364	m2	
WEB	側面	(0.294 - 0.024)		x	12.310	x	2	x	1	x	=	6.647	m2	
L-Flg	上面	(0.200 - 0.008)		x	12.310	x	1	x	1	x	=	2.364	m2	
L-Flg	側面	0.012		x	12.310	x	2	x	1	x	=	0.295	m2	
L-Flg	下面	0.200		x	12.310	x	1	x	1	x	=	2.462	m2	
Stiff	側面	0.090		x	0.270	x	2	x	3	x	=	0.146	m2	
控除	横リブ部	- 0.011		x	0.140	x	1	x	9	x	=	-0.014	m2	
										1主桁当たり	Σ	=	14.559	m2

◆主桁(G2)

						面数	個数	NET						
U-Flg	側面	0.012		x	12.310	x	2	x	1	x	=	0.295	m2	
U-Flg	下面	(0.200 - 0.008)		x	12.310	x	1	x	1	x	=	2.364	m2	
WEB	側面	(0.294 - 0.024)		x	12.310	x	2	x	1	x	=	6.647	m2	
L-Flg	上面	(0.200 - 0.008)		x	12.310	x	1	x	1	x	=	2.364	m2	
L-Flg	側面	0.012		x	12.310	x	2	x	1	x	=	0.295	m2	
L-Flg	下面	0.200		x	12.310	x	1	x	1	x	=	2.462	m2	
Stiff	側面	0.090		x	0.270	x	2	x	3	x	=	0.146	m2	
控除	横リブ部	- 0.011		x	0.140	x	1	x	9	x	=	-0.014	m2	
										1主桁当たり	Σ	=	14.559	m2

主桁合計 Σ = 29.118 m2

◆床版下面

						面数	個数	NET						
鋼板		(1.650 - 0.400)		x	12.310	x	1	x	1	x	=	15.388	m2	
										1径間当たり	Σ	=	15.388	m2

◆縦リブ部

						面数	個数	NET						
Rib		0.080		x	1.945	x	2	x	2	x	=	0.622	m2	
Rib		0.080		x	1.990	x	2	x	4	x	=	1.274	m2	
Rib		0.080		x	0.190	x	2	x	1	x	=	0.030	m2	
Rib		0.080		x	0.194	x	2	x	1	x	=	0.031	m2	
										1径間当たり	Σ	=	1.957	m2

◆横リブ部

						面数	個数	NET						
Rib		0.100		x	0.812	x	2	x	3	x	=	0.487	m2	
Rib		0.100		x	0.992	x	2	x	4	x	=	0.794	m2	
										1径間当たり	Σ	=	1.281	m2

◆ブラケット部

						面数	個数	NET							
G1桁側	(0.090	+	0.140) / 2	x	0.270	x	2	x	12	x	=	0.745	m2
G2桁側	(0.100	+	0.130) / 2	x	0.330	x	2	x	12	x	=	0.911	m2
										1径間当たり	Σ	=	1.656	m2	

◆地覆

						面数	個数	NET						
天端		0.150		x	12.310	x	1	x	1	x	=	1.847	m2	
側面	G1側	(0.100 + 0.050)		x	12.310	x	1	x	1	x	=	1.847	m2	
側面	G2側	(0.118 + 0.202)		x	12.310	x	1	x	1	x	=	3.939	m2	
側面	歩道内側	0.080		x	12.310	x	1	x	1	x	=	0.985	m2	
下面	G1側	0.008		x	12.310	x	1	x	1	x	=	0.098	m2	
下面	G2側	0.006		x	12.310	x	1	x	1	x	=	0.074	m2	
控除	G2側 横リブ部	- 0.011		x	0.100	x	1	x	12	x	=	-0.013	m2	
控除	高欄支柱	- 0.075		x	0.075	x	1	x	8	x	=	-0.045	m2	
										1径間当たり	Σ	=	8.732	m2

◆高欄

					面数	個数	NET									
笠木	(0.100	+	0.050)	x	12.350	x	2	x	1	x	=	3.705	m2	
支柱		0.075				x	1.070	x	4	x	8	x	=	2.568	m2	
貫材	(0.075	+	0.045)	x	1.425	x	2	x	8	x	=	2.736	m2	
貫材	(0.075	+	0.045)	x	0.378	x	2	x	1	x	=	0.091	m2	
羽材 (一般部)	(0.050	+	0.006)	x	0.825	x	2	x	73	x	=	6.745	m2	
羽材 (端部)	(0.100	+	0.006)	x	0.825	x	2	x	1	x	=	0.175	m2	
控除 支柱	-	0.075				x	0.075	x	1	x	8	x	=	-0.045	m2	
控除 羽材	-	0.050				x	0.006	x	2	x	73	x	=	-0.044	m2	
												1径間当たり	Σ	=	15.931	m2

◆支承(A1橋台)

					面数	個数	NET									
Sole. PL 上面		0.360				x	0.180	x	1	x	2	x	=	0.130	m2	
Sole. PL 側面	(0.360	+	0.180)	x	0.016	x	2	x	2	x	=	0.035	m2	
BN 側面		0.022	x	3.140		x	0.090	x	1	x	4	x	=	0.025	m2	
控除 主桁	-	0.200				x	0.180	x	1	x	2	x	=	-0.072	m2	
												1橋台当たり	Σ	=	0.118	m2

◆支承(P1橋脚) 1橋脚当たり 1 箇所

					面数	個数	NET									
Sole. PL 上面		0.360				x	0.180	x	1	x	2	x	=	0.130	m2	
Sole. PL 側面	(0.360	+	0.180)	x	0.016	x	2	x	2	x	=	0.035	m2	
BN 側面		0.022	x	3.140		x	0.090	x	1	x	8	x	=	0.050	m2	
控除 主桁	-	0.200				x	0.180	x	1	x	2	x	=	-0.072	m2	
												1橋脚当たり	Σ	=	0.143	m2

支承合計 = 0.261 m2

◆横梁(P1橋脚) 1橋脚当たり 1 箇所

					面数	個数	NET									
U-Flg 上面		0.150				x	1.710	x	1	x	1	x	=	0.257	m2	
U-Flg 側面		0.010				x	1.710	x	2	x	1	x	=	0.034	m2	
U-Flg 側面		0.010				x	0.150	x	2	x	1	x	=	0.003	m2	
U-Flg 下面	(0.150	-	0.007)	x	1.710	x	1	x	1	x	=	0.245	m2	
WEB 側面	(0.150	-	0.020)	x	1.710	x	2	x	2	x	=	0.889	m2	
WEB 側面	(0.150	-	0.020)	x	0.007	x	2	x	1	x	=	0.002	m2	
L-Flg 上面	(0.150	-	0.007)	x	1.710	x	1	x	1	x	=	0.245	m2	
L-Flg 側面		0.010				x	1.710	x	2	x	1	x	=	0.034	m2	
L-Flg 側面		0.010				x	0.150	x	2	x	1	x	=	0.003	m2	
L-Flg 下面		0.150				x	1.710	x	1	x	1	x	=	0.257	m2	
Stiff 側面	(0.072	+	0.222) / 2	x	0.130	x	2	x	2	x	=	0.076	m2	
Stiff 側面	側面	(0.150	-	0.020)	x	0.010	x	2	x	1	x	=	0.003	m2
Stiff 側面	側面		0.130			x	0.070	x	2	x	2	x	=	0.036	m2	
Stiff 側面	側面		0.130			x	0.010	x	1	x	2	x	=	0.003	m2	
支承部 U-Flg	下面	(0.360	-	0.012)	x	0.200	x	2	x	2	x	=	0.278	m2
支承部 U-Flg	側面		0.010			x	0.200	x	4	x	2	x	=	0.016	m2	
支承部 U-Flg	側面		0.010			x	0.360	x	2	x	2	x	=	0.014	m2	
支承部 WEB	側面	(0.150	-	0.020)	x	0.200	x	4	x	1	x	=	0.104	m2
支承部 WEB	側面	(0.150	-	0.020)	x	0.012	x	2	x	1	x	=	0.003	m2
支承部 L-Flg	上面	(0.300	-	0.012)	x	0.200	x	2	x	1	x	=	0.115	m2
支承部 L-Flg	側面		0.010			x	0.200	x	4	x	1	x	=	0.008	m2	
支承部 L-Flg	側面		0.010			x	0.360	x	2	x	1	x	=	0.007	m2	
控除	-	0.360				x	0.150	x	1	x	4	x	=	-0.216	m2	
												1橋脚当たり	Σ	=	2.416	m2

◆斜材(P1橋脚) 1橋脚当たり 1 箇所

					面数	個数	NET									
U-Flg 上面		0.150				x	0.900	x	1	x	1	x	=	0.135	m2	
U-Flg 側面		0.010				x	0.900	x	2	x	1	x	=	0.018	m2	
U-Flg 下面	(0.150	-	0.007)	x	0.900	x	1	x	1	x	=	0.129	m2	
WEB 側面	(0.150	-	0.020)	x	0.900	x	2	x	1	x	=	0.234	m2	
L-Flg 上面	(0.150	-	0.007)	x	0.900	x	1	x	1	x	=	0.129	m2	
L-Flg 側面		0.010				x	0.900	x	2	x	1	x	=	0.018	m2	
L-Flg 下面		0.150				x	0.900	x	1	x	1	x	=	0.135	m2	
PL 上面(下面)	(0.300	-	0.150)	x	0.200	x	2	x	1	x	=	0.060	m2	
PL 側面	(0.300	+	0.200)	x	0.010	x	2	x	1	x	=	0.010	m2	
PL 下面(上面)	(0.300	-	0.150)	x	0.200	x	2	x	1	x	=	0.060	m2	
												1橋脚当たり	Σ	=	0.928	m2

(3) 歩道橋 第2径間

◆主桁(G1)

						面数	個数	NET		
U-Flg	側面	0.012		x	9.130	x 2	x 1	x	=	0.219 m2
U-Flg	下面	(0.200 - 0.008)		x	9.130	x 1	x 1	x	=	1.753 m2
WEB	側面	(0.294 - 0.024)		x	9.130	x 2	x 1	x	=	4.930 m2
L-Flg	上面	(0.200 - 0.008)		x	9.130	x 1	x 1	x	=	1.753 m2
L-Flg	側面	0.012		x	9.130	x 2	x 1	x	=	0.219 m2
L-Flg	下面	0.200		x	9.130	x 1	x 1	x	=	1.826 m2
Stiff	側面	0.090		x	0.270	x 2	x 3	x	=	0.146 m2
控除	横リブ部	- 0.011		x	0.140	x 1	x 7	x	=	-0.011 m2
									1主桁当たり	Σ = 10.835 m2

◆主桁(G2)

						面数	個数	NET		
U-Flg	側面	0.012		x	9.130	x 2	x 1	x	=	0.219 m2
U-Flg	下面	(0.200 - 0.008)		x	9.130	x 1	x 1	x	=	1.753 m2
WEB	側面	(0.294 - 0.024)		x	9.130	x 2	x 1	x	=	4.930 m2
L-Flg	上面	(0.200 - 0.008)		x	9.130	x 1	x 1	x	=	1.753 m2
L-Flg	側面	0.012		x	9.130	x 2	x 1	x	=	0.219 m2
L-Flg	下面	0.200		x	9.130	x 1	x 1	x	=	1.826 m2
Stiff	側面	0.090		x	0.270	x 2	x 3	x	=	0.146 m2
控除	横リブ部	- 0.011		x	0.130	x 1	x 7	x	=	-0.010 m2
									1主桁当たり	Σ = 10.836 m2

主桁合計 Σ = 21.671 m2

◆床版下面

						面数	個数	NET		
鋼板		(1.650 - 0.400)		x	9.130	x 1	x 1	x	=	11.413 m2
									1径間当たり	Σ = 11.413 m2

◆縦リブ部

						面数	個数	NET		
Rib		0.080		x	2.182	x 2	x 2	x	=	0.698 m2
Rib		0.080		x	2.267	x 2	x 2	x	=	0.725 m2
									1径間当たり	Σ = 1.423 m2

◆横リブ部

						面数	個数	NET		
Rib		0.100		x	0.812	x 2	x 3	x	=	0.487 m2
Rib		0.100		x	0.992	x 2	x 2	x	=	0.397 m2
									1径間当たり	Σ = 0.884 m2

◆ブラケット部

						面数	個数	NET		
G1桁側	(0.090	+ 0.140)	/ 2	x 0.270	x 2	x 7	x	=	0.435 m2
G2桁側	(0.100	+ 0.130)	/ 2	x 0.330	x 2	x 7	x	=	0.531 m2
									1径間当たり	Σ = 0.966 m2

◆地覆

						面数	個数	NET		
天端		0.150		x	9.130	x 1	x 1	x	=	1.370 m2
側面	G1側	0.100		x	9.130	x 1	x 1	x	=	0.913 m2
側面	G2側	(0.118 + 0.202)		x	9.130	x 1	x 1	x	=	2.922 m2
側面	歩道内側	0.080		x	9.130	x 1	x 1	x	=	0.730 m2
下面	G1側	0.008		x	9.130	x 1	x 1	x	=	0.073 m2
下面	G2側	0.006		x	9.130	x 1	x 1	x	=	0.055 m2
控除	G1側 横リブ部	- 0.011		x	0.100	x 1	x 7	x	=	-0.008 m2
控除	G2側 横リブ部	- 0.011		x	0.090	x 1	x 7	x	=	-0.007 m2
控除	高欄支柱	- 0.075		x	0.075	x 1	x 7	x	=	-0.039 m2
									1径間当たり	Σ = 6.009 m2

◆高欄

					面数	個数	NET		
笠木		(0.100 + 0.050)	x	9.170	x 2	x 1	x	=	2.751 m2
支柱		0.075	x	1.070	x 4	x 7	x	=	2.247 m2
貫材		(0.075 + 0.045)	x	1.425	x 2	x 6	x	=	2.052 m2
羽材		(0.050 + 0.006)	x	0.825	x 2	x 54	x	=	4.990 m2
控除	支柱	- 0.075	x	0.075	x 1	x 7	x	=	-0.039 m2
控除	羽材	- 0.050	x	0.006	x 2	x 54	x	=	-0.032 m2
								1径間当たり	Σ = 11.969 m2

◆支承(P2橋脚) 1橋脚当たり 1箇所

					面数	個数	NET		
Sole. PL	上面	0.360	x	0.180	x 1	x 2	x	=	0.130 m2
Sole. PL	側面	(0.360 + 0.180)	x	0.022	x 2	x 2	x	=	0.048 m2
BN	側面	0.022 x 3.140	x	0.090	x 1	x 8	x	=	0.050 m2
控除	主桁	- 0.200	x	0.180	x 1	x 2	x	=	-0.072 m2
								1橋脚当たり	Σ = 0.156 m2

◆横梁(P2橋脚) 1橋脚当たり 1箇所

					面数	個数	NET			
U-Flg	上面	0.150	x	1.710	x 1	x 1	x	=	0.257 m2	
U-Flg	側面	0.010	x	1.710	x 2	x 1	x	=	0.034 m2	
U-Flg	側面	0.010	x	0.150	x 2	x 1	x	=	0.003 m2	
U-Flg	下面	(0.150 - 0.007)	x	1.710	x 1	x 1	x	=	0.245 m2	
WEB	側面	(0.150 - 0.020)	x	1.710	x 2	x 2	x	=	0.889 m2	
WEB	側面	(0.150 - 0.020)	x	0.007	x 2	x 1	x	=	0.002 m2	
L-Flg	上面	(0.150 - 0.007)	x	1.710	x 1	x 1	x	=	0.245 m2	
L-Flg	側面	0.010	x	1.710	x 2	x 1	x	=	0.034 m2	
L-Flg	側面	0.010	x	0.150	x 2	x 1	x	=	0.003 m2	
L-Flg	下面	0.150	x	1.710	x 1	x 1	x	=	0.257 m2	
Stiff	側面	(0.072 + 0.222) / 2	x	0.130	x 2	x 2	x	=	0.076 m2	
Stiff	側面	(0.150 - 0.020)	x	0.010	x 2	x 1	x	=	0.003 m2	
Stiff	側面	0.130	x	0.070	x 2	x 2	x	=	0.036 m2	
Stiff	側面	0.130	x	0.010	x 1	x 2	x	=	0.003 m2	
支承部	U-Flg	下面	(0.360 - 0.012)	x	0.200	x 2	x 2	x	=	0.278 m2
支承部	U-Flg	側面	0.010	x	0.200	x 4	x 2	x	=	0.016 m2
支承部	U-Flg	側面	0.010	x	0.360	x 2	x 2	x	=	0.014 m2
支承部	WEB	側面	(0.150 - 0.020)	x	0.200	x 4	x 1	x	=	0.104 m2
支承部	WEB	側面	(0.150 - 0.020)	x	0.012	x 2	x 1	x	=	0.003 m2
支承部	L-Flg	上面	(0.300 - 0.012)	x	0.200	x 2	x 1	x	=	0.115 m2
支承部	L-Flg	側面	0.010	x	0.200	x 4	x 1	x	=	0.008 m2
支承部	L-Flg	側面	0.010	x	0.360	x 2	x 1	x	=	0.007 m2
支承部		- 0.360	x	0.150	x 1	x 4	x	=	-0.216 m2	
								1橋脚当たり	Σ = 2.416 m2	

◆斜材(P2橋脚) 1橋脚当たり 1箇所

					面数	個数	NET		
U-Flg	上面	0.150	x	0.900	x 1	x 1	x	=	0.135 m2
U-Flg	側面	0.010	x	0.900	x 2	x 1	x	=	0.018 m2
U-Flg	下面	(0.150 - 0.007)	x	0.900	x 1	x 1	x	=	0.129 m2
WEB	側面	(0.150 - 0.020)	x	0.900	x 2	x 1	x	=	0.234 m2
L-Flg	上面	(0.150 - 0.007)	x	0.900	x 1	x 1	x	=	0.129 m2
L-Flg	側面	0.010	x	0.900	x 2	x 1	x	=	0.018 m2
L-Flg	下面	0.150	x	0.900	x 1	x 1	x	=	0.135 m2
PL	上面	(0.300 - 0.150)	x	0.200	x 2	x 1	x	=	0.060 m2
PL	側面	(0.300 + 0.200)	x	0.010	x 2	x 1	x	=	0.010 m2
PL	下面	(0.300 - 0.150)	x	0.200	x 2	x 1	x	=	0.060 m2
								1橋脚当たり	Σ = 0.928 m2

(2) 歩道橋 第3径間

◆主桁(G1)

						面数	個数	NET			
U-Flg	側面	0.012		x	12.310	x	2	x	1	x	= 0.295 m2
U-Flg	下面	(0.200 - 0.008)		x	12.310	x	1	x	1	x	= 2.364 m2
WEB	側面	(0.294 - 0.024)		x	12.310	x	2	x	1	x	= 6.647 m2
L-Flg	上面	(0.200 - 0.008)		x	12.310	x	1	x	1	x	= 2.364 m2
L-Flg	側面	0.012		x	12.310	x	2	x	1	x	= 0.295 m2
L-Flg	下面	0.200		x	12.310	x	1	x	1	x	= 2.462 m2
Stiff	側面	0.090		x	0.270	x	2	x	3	x	= 0.146 m2
控除	横リブ部	- 0.011		x	0.140	x	1	x	9	x	= -0.014 m2
1主桁当たり										Σ = 14.559 m2	

◆主桁(G2)

						面数	個数	NET			
U-Flg	側面	0.012		x	12.310	x	2	x	1	x	= 0.295 m2
U-Flg	下面	(0.200 - 0.008)		x	12.310	x	1	x	1	x	= 2.364 m2
WEB	側面	(0.294 - 0.024)		x	12.310	x	2	x	1	x	= 6.647 m2
L-Flg	上面	(0.200 - 0.008)		x	12.310	x	1	x	1	x	= 2.364 m2
L-Flg	側面	0.012		x	12.310	x	2	x	1	x	= 0.295 m2
L-Flg	下面	0.200		x	12.310	x	1	x	1	x	= 2.462 m2
Stiff	側面	0.090		x	0.270	x	2	x	3	x	= 0.146 m2
控除	横リブ部	- 0.011		x	0.140	x	1	x	9	x	= -0.014 m2
1主桁当たり										Σ = 14.559 m2	

主桁合計 Σ = 29.118 m2

◆床版下面

						面数	個数	NET			
鋼板		(1.650 - 0.400)		x	12.310	x	1	x	1	x	= 15.388 m2
1径間当たり										Σ = 15.388 m2	

◆縦リブ部

						面数	個数	NET			
Rib		0.080		x	1.945	x	2	x	2	x	= 0.622 m2
Rib		0.080		x	1.990	x	2	x	4	x	= 1.274 m2
Rib		0.080		x	0.190	x	2	x	1	x	= 0.030 m2
Rib		0.080		x	0.194	x	2	x	1	x	= 0.031 m2
1径間当たり										Σ = 1.957 m2	

◆横リブ部

						面数	個数	NET			
Rib		0.100		x	0.812	x	2	x	3	x	= 0.487 m2
Rib		0.100		x	0.992	x	2	x	4	x	= 0.794 m2
1径間当たり										Σ = 1.281 m2	

◆ブラケット部

						面数	個数	NET			
G1桁側	(0.090 + 0.140) / 2			x	0.270	x	2	x	12	x	= 0.745 m2
G2桁側	(0.100 + 0.130) / 2			x	0.330	x	2	x	12	x	= 0.911 m2
1径間当たり										Σ = 1.656 m2	

◆地覆

						面数	個数	NET			
天端		0.150		x	12.310	x	1	x	1	x	= 1.847 m2
側面	G1側	0.100		x	12.310	x	1	x	1	x	= 1.231 m2
側面	G2側	(0.118 + 0.202)		x	12.310	x	1	x	1	x	= 3.939 m2
側面	歩道内側	0.080		x	12.310	x	1	x	1	x	= 0.985 m2
下面	G1側	0.008		x	12.310	x	1	x	1	x	= 0.098 m2
下面	G2側	0.006		x	12.310	x	1	x	1	x	= 0.074 m2
控除	G1側 横リブ部	- 0.011		x	0.100	x	1	x	12	x	= -0.013 m2
控除	G2側 横リブ部	- 0.011		x	0.090	x	1	x	12	x	= -0.012 m2
控除	高欄支柱	- 0.075		x	0.075	x	1	x	8	x	= -0.045 m2
1径間当たり										Σ = 8.104 m2	

◆高欄

					面数	個数	NET									
笠木	(0.100	+	0.050)	x	12.350	x	2	x	1	x	=	3.705	m2	
支柱		0.075				x	1.070	x	4	x	8	x	=	2.568	m2	
貫材	(0.075	+	0.045)	x	1.425	x	2	x	8	x	=	2.736	m2	
貫材	(0.075	+	0.045)	x	0.378	x	2	x	1	x	=	0.091	m2	
羽材	(0.050	+	0.006)	x	0.825	x	2	x	73	x	=	6.745	m2	
羽材 (端部)	(0.100	+	0.006)	x	0.825	x	2	x	1	x	=	0.175	m2	
控除 支柱	-	0.075				x	0.075	x	1	x	8	x	=	-0.045	m2	
控除 羽材	-	0.050				x	0.006	x	2	x	73	x	=	-0.044	m2	
												1径間当たり	Σ	=	15.931	m2

◆支承(A2橋台)

						面数	個数	NET								
Sole. PL 上面		0.360				x	0.180	x	1	x	2	x	=	0.130	m2	
Sole. PL 側面	(0.360	+	0.180)	x	0.016	x	2	x	2	x	=	0.035	m2	
BN 側面		0.022	x	3.140		x	0.090	x	1	x	4	x	=	0.025	m2	
控除 主桁	-	0.200				x	0.180	x	1	x	2	x	=	-0.072	m2	
												1橋台当たり	Σ	=	0.118	m2

5. 塗膜くず処分

5.1 塗膜くず処分

塗膜厚 $t=326\mu\text{m}$ (令和元年度道路橋塗膜分析調査業務より)

単重 $\rho=1000\text{kg}/\text{m}^3$ と想定

塗膜重量(W1)

第1径間	鋼橋	1000	x	0.000326	x	104.75	=	34.15	kg
	歩道橋	1000	x	0.000326	x	77.67	=	25.32	kg
							小計	59.47	kg
第2径間	鋼橋	1000	x	0.000326	x	104.28	=	33.99	kg
	歩道橋	1000	x	0.000326	x	57.84	=	18.85	kg
							小計	52.84	kg
第3径間	鋼橋	1000	x	0.000326	x	103.89	=	33.87	kg
	歩道橋	1000	x	0.000326	x	73.55	=	23.98	kg
							小計	57.85	kg
							合計	170.16	kg

塗膜剥離剤 標準仕様重 $w=0.5\text{kg}/\text{m}^2$ と想定 (1回塗り)

塗膜剥離剤重量(W2)

第1径間	鋼橋	0.50	x	104.75	=	52.38	kg		
	歩道橋	0.50	x	77.67	=	38.83	kg		
							小計	91.21	kg
第2径間	鋼橋	0.50	x	104.28	=	52.14	kg		
	歩道橋	0.50	x	57.84	=	28.92	kg		
							小計	81.06	kg
第3径間	鋼橋	0.50	x	103.89	=	51.94	kg		
	歩道橋	0.50	x	73.55	=	36.78	kg		
							小計	88.72	kg
							合計	260.99	kg

W1+W2

第1径間	鋼橋	34.15	+	52.38	=	86.53	kg		
	歩道橋	25.32	+	38.83	=	64.15	kg		
							小計	150.68	kg
第2径間	鋼橋	33.99	+	52.14	=	86.13	kg		
	歩道橋	18.85	+	28.92	=	47.77	kg		
							小計	133.90	kg
第3径間	鋼橋	33.87	+	51.94	=	85.81	kg		
	歩道橋	23.98	+	36.78	=	60.76	kg		
							小計	146.57	kg
							合計	431.15	kg

※想定重量であるため、実績に合わせ変更すること。

5.2 安全衛生保護具

- ・ 供用期間『16日間』として算出する。
- ・ 交換用品は1日2個使用
- ・ 6人/班

防塵機能を有する防毒マスク	6					=	6	個
交換用吸収缶	6	x	2	x	8.0	=	96	個
交換用吸収缶(防塵機能付き)	6	x	2	x	8.0	=	96	個
使い捨て化学防護服	6	x	2	x	16	=	192	着
防護手袋	6	x	2	x	16	=	192	組
シューズカバー	6	x	2	x	16	=	192	個

6. 当て板補修工

6.1 部材別質量総括表

	部材名	基数	質量 (kg)	加工質量 (kg)	材片数		材片質量(kg)	
					大型	小型	大型	小型
1-1	P1橋脚	1	6	4				
		合計	6	4				
		総合計	6	4				

6.2 鋼材質量計算

** 1 当て板補強工

* 1- 1 P1橋脚 基数 = 1

部品名称	仕訳記号	断面形状 (mm)	部品長 (mm)	個数	単質	質量 (kg)	材質	ネット 材片 (%)
Web SPL	PL	115 * 9.0	270	2	7.850	4	SS400	
HTB	HT	M 16	55	8	0.225	2	F10T	
中項目質量合計						6 * 1 =		6 kg
加工質量合計						4 * 1 =		4 kg
SS400						4 * 1 =		4 kg
F10T						2 * 1 =		2 kg
購入部品数						8 * 1 =		8 本

↑

大項目質量合計 6 kg
加工質量合計 4 kg

SS400 4 kg
F10T 2 kg
購入部品数 8 本

6.3 塗装面積総括表

(単位 m2)

	一般部 外面	添接部 外面	ボルト 外面	添接部 接触面
当て板補強工	0.00	0.06	0.03	0.06
合計	0.00	0.00	0.00	0.00

(単位 m2)

	ケレン	塗替え 塗装
当て板補強工	0.08	0.02
合計	0.08	0.02

6.4 部材別塗装面積総括表

(単位 : m²)

部材名	基数	表面積 (m ²)	一般部 外面	添接部 外面	ボルト 外面	添接部 接触面
P1橋脚	1	0.15	0.00	0.06	0.03	0.06
合計		0.15	0.00	0.06	0.03	0.06
総合計		0.15	0.00	0.06	0.03	0.06

** 1 当て板補修工

* 1- 1 PI橋脚 基数 = 1

部品名称	仕訳 記号	断面形状	部品長 (mm)	個数	Net (%)	表面積 (m2)	Net (%)	一般部 外面	Net (%)	添接部 外面	Net (%)	ボルト 外面	Net (%)	添接部 接触面	
Web SPL	PL	115 * 9.0	270	2		0.12	50		50	0.06		0.03	50	0.06	
HTB	HT	M 16	55	8		0.03									
		小計				0.15				0.06		0.03		0.06	
中項目塗装面積															
表面積		=	0.15 *	1	=	0.15									
一般部	外面	=	0.00 *	1	=	0.00									
添接部	外面	=	0.06 *	1	=	0.06									
ボルト	外面	=	0.03 *	1	=	0.03									
添接部	接触面	=	0.06 *	1	=	0.06									

大項目塗装面積の合計

当て板補強工

表面積	=	0.15	m2	
一般部	外面	=	0.00	m2
添接部	外面	=	0.06	m2
ボルト	外面	=	0.03	m2
添接部	接触面	=	0.06	m2

6.5 ケレン面積計算

$$\begin{array}{r} \text{WEB} = 0.130 \times 0.301 \times 2\text{面} \times \text{箇所} \\ \text{1} = 0.08 \text{ m}^2 \\ \hline \text{小計} = 0.08 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\Sigma A = 0.08 \text{ m}^2$$

6.6 塗替え塗装面積計算

$$\begin{array}{r} \text{WEB} = 0.008 \text{ m}^2 (\text{図面参照}) \times 2\text{面} \times \text{箇所} \\ \text{1} = 0.02 \text{ m}^2 \\ \hline \text{小計} = 0.02 \text{ m}^2 \end{array}$$

$$\Sigma A = 0.02 \text{ m}^2$$

6.7 鋼材孔明け工

孔明け箇所数 $\phi 18.5$ 孔

				箇所		
主桁ウェブ	当て板部	t= 7mm	8	×	1	= 8箇所
						t= 7mm 8箇所
						N = 8箇所

6.8 高力ボルト締付け工

(鋼材質量計算より)

当て板部	HTB	M16	(F10T)	=	8本	2kg
				小計	=	8本 2kg
	HTB	M16	(F10T)	=	8本	2kg
			合計		8本	2kg

6.9 芯出し調整工

(1) 鋼材

当て板部

P1 ウェブ	(横向き)	0.130	×	0.300	×	1	=	0.039 m ²
	(横向き)					合計	=	0.039 m ²

6.10 パテ埋め工

金属パテ エポキシ系 (比重 : 2.3)

※当て板部は、減厚1mmと仮定し算定する。

P1 ウェブ・補剛材				厚さ		
V1	=	0.115	×	0.270 (当て板部)	×	0.001 × 1000 = 0.031 ℓ
V2	=	0.000252 m ²	(図面参照・孔食部)	×	0.006 × 1000	= 0.002 ℓ
						= 0.033 ℓ
W	=	0.033	×	2.3		= 0.076 kg

(1) 既設防護柵撤去

1) ガードレール, 鋼製防護柵

ガードレール 単位:m

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
PC橋	9.14	9.15	9.14	27.42
合計	9.14	9.15	9.14	27.42

・ 既設支柱本数

単位:本

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
PC橋	5	5	5	15
合計	5	5	5	15

・ はつり t= 30 mm

1箇所当たり

第1径間:	0.500	x	9.14	-	0.057	x	0.057	x	3.14	x	5	4.516	m ²
第2径間:	0.500	x	9.15	-	0.057	x	0.057	x	3.14	x	5	4.524	m ²
第3径間:	0.500	x	9.14	-	0.057	x	0.057	x	3.14	x	5	4.516	m ²
合計												13.557	m ²

・ Co殻処理 t= 30 mm

第1径間:	4.516	x	0.030	0.135	m ³
第2径間:	4.524	x	0.030	0.136	m ³
第3径間:	4.516	x	0.030	0.135	m ³
合計				0.407	m ³

・ 支柱部ガス切断

第1径間:	3.14	x	0.1143	x	5	1.795	m
第2径間:	3.14	x	0.1143	x	5	1.795	m
第3径間:	3.14	x	0.1143	x	5	1.795	m
合計						5.385	m

・ 無収縮モルタル工 支柱深さh= 200 mm 推定

第1径間:	0.114	x	3.14	x	0.2	+	0.08	x	0.50	x	9.14	0.437	m ³
第2径間:	0.114	x	3.14	x	0.2	+	0.08	x	0.50	x	9.15	0.438	m ³
第3径間:	0.114	x	3.14	x	0.2	+	0.08	x	0.50	x	9.14	0.437	m ³
合計												1.312	m ³

・ 型枠工

第1径間:	0.080	x	0.50	x	2	+	0.080	x	9.14	x	2	1.542	m ²
第2径間:	0.080	x	0.50	x	1	+	0.080	x	9.15	x	2	1.504	m ²
第3径間:	0.080	x	0.50	x	1	+	0.080	x	9.14	x	2	1.502	m ²
合計												4.547	m ²

2) コンクリート製防護柵(鋼橋側)

・ 構造物とりこわし工 CADより算出

第1径間	5.789	x	0.140	=	0.810	m3
第2径間	5.789	x	0.140	=	0.810	m3
第3径間	5.789	x	0.140	=	0.810	m3

合計 2.430 m3

・ 無収縮モルタル工 t= 30 mm

第1径間 :	0.030	x	0.22	x	9.14	0.060	m3
第2径間 :	0.030	x	0.22	x	9.15	0.060	m3
第3径間 :	0.030	x	0.22	x	9.14	0.060	m3

合計 0.181 m3

・ 型枠工

第1径間 :	0.030	x	0.22	x	2	+ 0.080	x	9.14	x	2	1.476	m2
第2径間 :	0.030	x	0.22	x	1	+ 0.080	x	9.15	x	2	1.471	m2
第3径間 :	0.030	x	0.22	x	1	+ 0.080	x	9.14	x	2	1.469	m2

合計 4.415 m2

無収縮モルタル工

単位:m3

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
上流側	0.06	0.06	0.06	0.18
下流側	0.44	0.44	0.44	1.31
合計	0.50	0.50	0.50	1.50

型枠工

単位:m2

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
上流側	1.48	1.47	1.47	4.42
下流側	1.54	1.50	1.50	4.55
合計	3.02	2.97	2.97	8.96

(2) 新設防護柵設置 B種

・ 設置延長

単位:m

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
上流側	9.14	9.15	9.14	27.42
下流側	9.14	9.15	9.14	27.42
合計	18.27	18.30	18.27	54.84

・ 新設支柱本数

単位:本

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
上流側	6	4	6	16
下流側	6	4	6	16
合計	12	8	12	32

・アンカーボルト

第1径間：	4	x	12		48	本
第2径間：	4	x	8		32	本
第3径間：	4	x	12		48	本
合計					128	本

・コンクリート削孔 $\phi 32$ L=250

第1径間：	4	x	12		48	本
第2径間：	4	x	8		32	本
第3径間：	4	x	12		48	本
合計					128	本

・鉄筋探査 下向き

第1径間：	0.25	x	0.25	x	12	0.75	m ²
第2径間：	0.25	x	0.25	x	8	0.50	m ²
第3径間：	0.25	x	0.25	x	12	0.75	m ²
合計						2.00	m ²

(3) 仮設防護柵

・設置延長

単位:m

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
上流側	9.14	9.15	9.14	27.42
下流側	9.14	9.15	9.14	27.42
合計	18.27	18.30	18.27	54.84

(1) 水抜き孔設置工

・床版水抜き孔 鋼橋部 φ 42.7mm, L=287mm

第1径間	1							1	本
第2径間	2							2	本
第3径間	1							1	本
								合計	4 本

PC橋部 φ 42.7mm, L=570mm

第1径間	1							1	本
第2径間	2							2	本
第3径間	1							1	本
								合計	4 本

・フレキシブルチューブ φ 20mm

第1径間	1.50	+	1.50					3.00	m
第2径間	1.36	x	2	+	1.56	x	2	5.84	m
第3径間	1.50	+	1.50					3.00	m
								合計	11.84 m

・鉄筋探査 (下向き)

第1径間	0.20	x	0.20	x	1			0.04	m ²
第2径間	0.20	x	0.20	x	2			0.08	m ²
第3径間	0.20	x	0.20	x	1			0.04	m ²
								合計	0.16 m ²

(横向き)

第1径間	0.19	x	0.19	x	1			0.04	m ²
第2径間	0.19	x	0.19	x	2			0.07	m ²
第3径間	0.19	x	0.19	x	1			0.04	m ²
								合計	0.15 m ²

・削孔 下向き φ 100mm, L=50mm

第1径間	1							1	孔
第2径間	2							2	孔
第3径間	1							1	孔
								合計	4 孔

下向き φ 50mm, L=237mm

第1径間	1							1	孔
第2径間	2							2	孔
第3径間	1							1	孔
								合計	4 孔

横向き φ 50mm, L=500mm

第1径間	1							1	孔
第2径間	2							2	孔
第3径間	1							1	孔
								合計	4 孔

・エポキシ樹脂 比重 : 1.200 ロス率 : 20 %

単位当たり										
(0.050 ^ 2 - 0.043 ^ 2) x π / 4 x 1200 x 1.2									0.736	kg/m

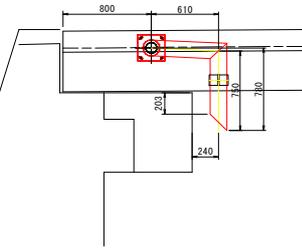
全延長当たり

第1径間	0.736	x	1	x	(0.237 + 0.500)			0.543	kg
第2径間	0.736	x	2	x	(0.237 + 0.500)			1.085	kg
第3径間	0.736	x	1	x	(0.237 + 0.500)			0.543	kg
								合計	2.171 kg

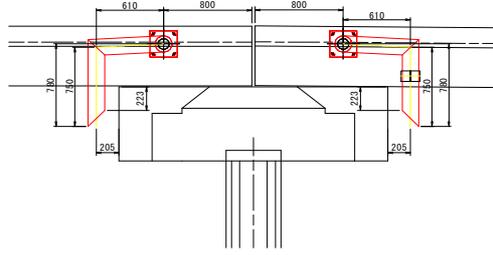
9. 排水装置補修工

根拠図

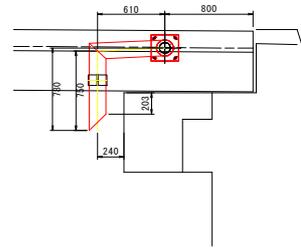
橋台部
A1



橋脚部
P1, P2



橋台部
A2

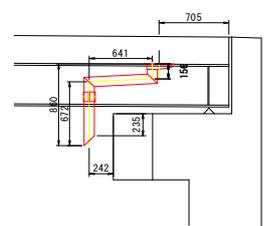
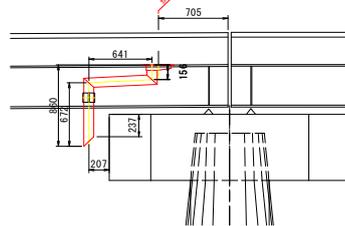
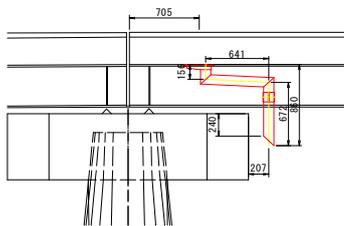
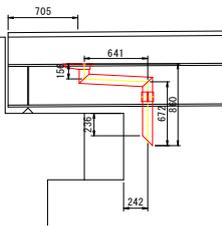


A1橋台

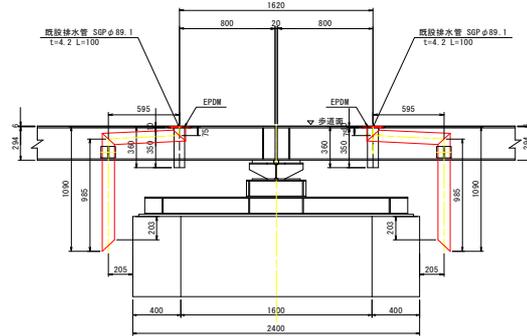
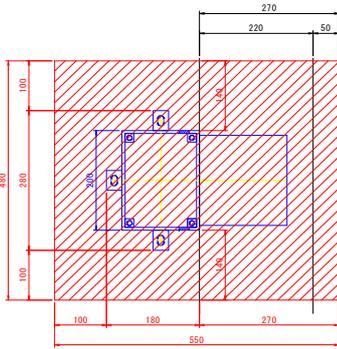
P1橋脚

P2橋脚

A2橋台

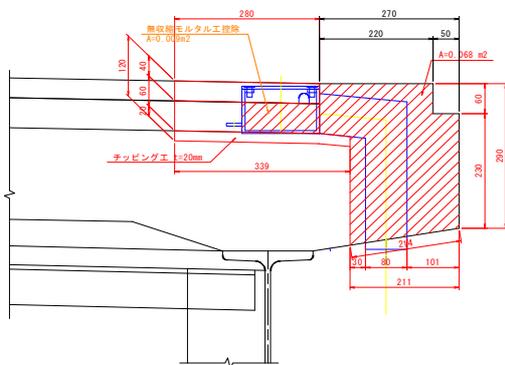


平面図

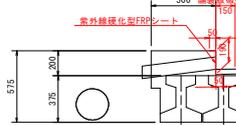


排水装置補修工
ケース3 施工箇所=2

断面図



断面図

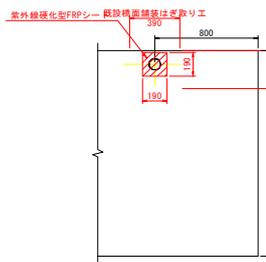


側面図

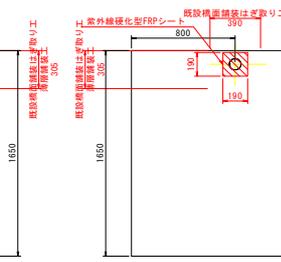


排水装置補修工
ケース8 施工箇所=2

平面図
P1橋脚部



平面図
P2橋脚部



9.1 既設排水管撤去

管種	鋼管				
撤去箇所数	2	箇所	(歩道部)		
撤去延長	0.1	x	2	=	0.20 m

9.2 新設排水管設置

PC桁部(ケース1)

管種	ステンレス管	(歩掛かりVP管使用)			
設置箇所数	2	箇所			
設置延長	1.511	x	2	=	3.02 m

PC桁部(ケース2)

管種	ステンレス管	(歩掛かりVP管使用)			
設置箇所数	2	箇所			
設置延長	1.511	x	2	=	3.02 m
小計				=	6.04 m

鈹桁橋部(ケース4)

管種	ステンレス管	(歩掛かりVP管使用)			
設置箇所数	2	箇所			
設置延長	1.413	x	2	=	2.83 m

鈹桁橋部(ケース5)

管種	ステンレス管	(歩掛かりVP管使用)			
設置箇所数	2	箇所			
設置延長	1.413	x	2	=	2.83 m
小計				=	5.65 m

歩道部(ケース6)

管種	ステンレス管	(歩掛かりVP管使用)			
設置箇所数	1	箇所			
設置延長	1.656	x	1	=	1.66 m

歩道部(ケース7)

管種	ステンレス管	(歩掛かりVP管使用)			
設置箇所数	1	箇所			
設置延長	1.656	x	1	=	1.66 m
小計				=	3.31 m
合計				=	15.01 m

9.3 現場孔明工

1箇所当たり	4	孔			
鈹桁部	4	x	4	=	16 孔
歩道部	2	x	4	=	8 孔
合計				=	24 孔

9.4 取付金具

PC橋部	4			=	4 組
鈹桁部	4			=	4 組
歩道橋部	2			=	2 組
合計				=	10 組

9.5 排水柵

鋳桁部 1 = 1 基

9.6 紫外線硬化型FRPシート設置工 PC橋部(ケース3)

(1) 舗装版破碎工 t=40mm

第1径間 0.15 x 0.4 x 1 = 0.06 m2
 第3径間 0.15 x 0.4 x 1 = 0.06 m2
 合計 = 0.12 m2

(2) 紫外線硬化型FRPシート設置工 紫外線照射無し 区分B 高所作業車無

第1径間 (0.05 + 0.19 + 0.05) x 0.2 x 1 = 0.06 m2
 第3径間 (0.05 + 0.19 + 0.05) x 0.2 x 1 = 0.06 m2
 合計 = 0.12 m2

9.7 紫外線硬化型FRPシート設置工 歩道橋部(ケース8)

(1) 既設橋面舗装はぎ取り工 t=6mm

第1径間 0.39 x 0.305 x 1 = 0.12 m2
 第3径間 0.39 x 0.305 x 1 = 0.12 m2
 合計 = 0.24 m2

(2) 紫外線硬化型FRPシート設置工 紫外線照射無し 区分B 高所作業車無

第1径間 0.19 x 0.19 x 1 = 0.04 m2
 第3径間 0.19 x 0.19 x 1 = 0.04 m2
 合計 = 0.08 m2

(3) 薄層カラー舗装工 樹脂モルタル舗装, t=6mm

第1径間 0.40 x 0.305 x 1 = 0.12 m2
 第3径間 0.40 x 0.305 x 1 = 0.12 m2
 合計 = 0.24 m2

9.8 排水柵設置工

(1) 舗装版破碎工 t=40mm

0.48 x 0.28 x 1 = 0.13 m2

(2) 小規模コンクリートはつり工

0.068 x 0.48 + 0.060 x 0.48 x 0.28 = 0.04 m3

(3) チッピング工 t=20

0.339 x 0.48 = 0.16 m2

(4) 極小規模無収縮モルタル工(不陸整正)

0.020 x 0.339 x 0.48 = 0.003 m2

(5) 型枠工

0.214 x 0.48 = 0.103 m2

0.230 x 0.48 = 0.110 m2

0.050 x 0.48 = 0.024 m2

0.060 x 0.48 = 0.029 m2

0.140 x 0.12 x 2 = 0.034 m2

合計 = 0.300 m2

(6) 小規模無収縮モルタル工(地覆復旧)

$$(0.068 + 0.060 \times 0.12) \times 0.48 - 0.009 \times 0.200 = \underline{0.034 \text{ m}^3}$$

(7) 舗装工

$$(0.480 \times 0.280) - (0.280 \times 0.180) = \underline{0.084 \text{ m}^3}$$

(1) 施工面積

エポキシ樹脂注入

第1径間

= 3.563 m²

第2径間

= 6.196 m²

第3径間

= 3.899 m²

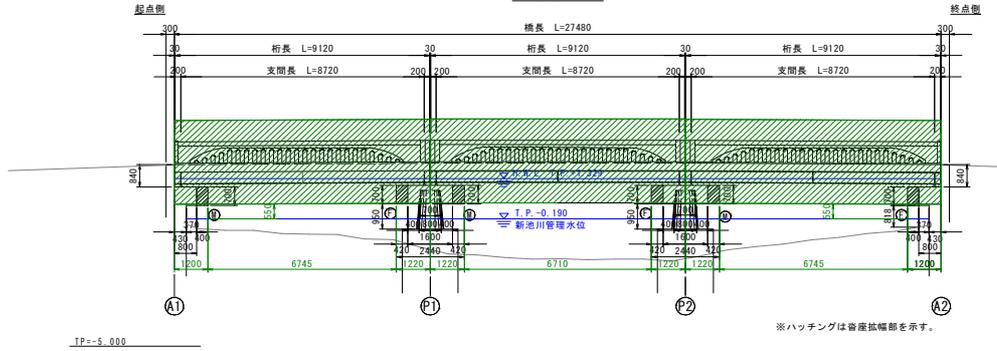
合計 = 13.658 m²

12. 仮設工

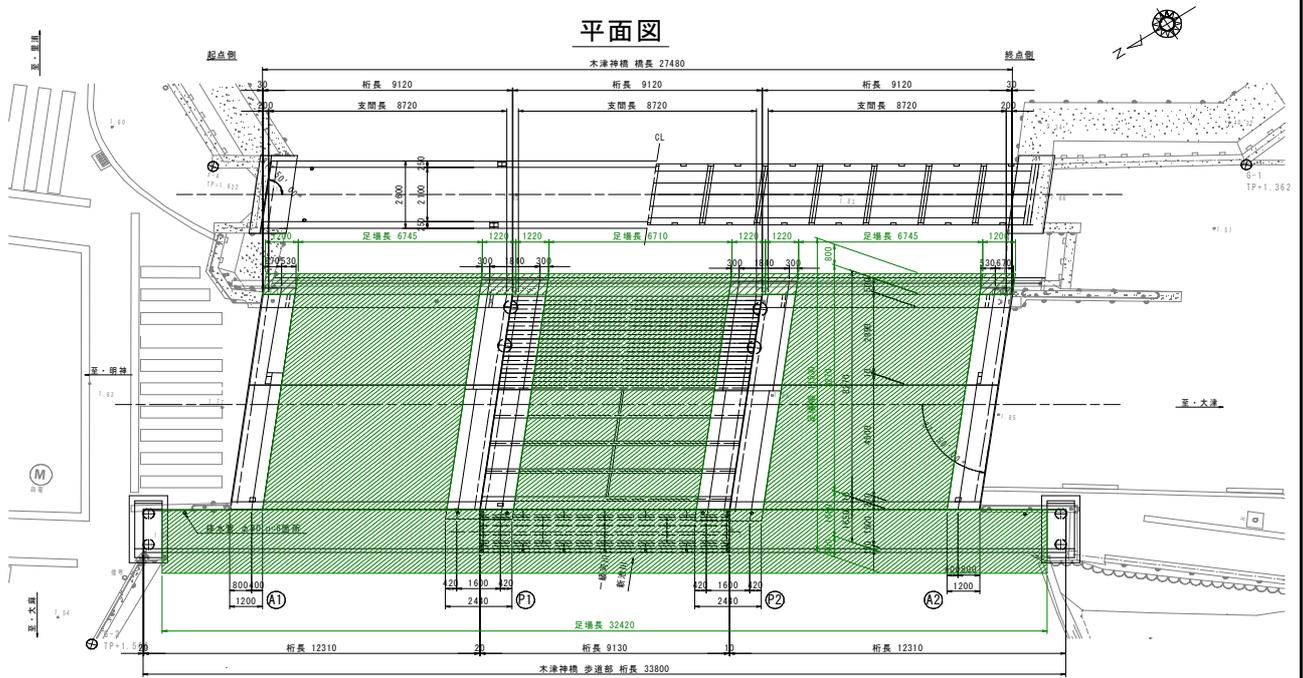
根拠図

側面図

鋼I形桁橋

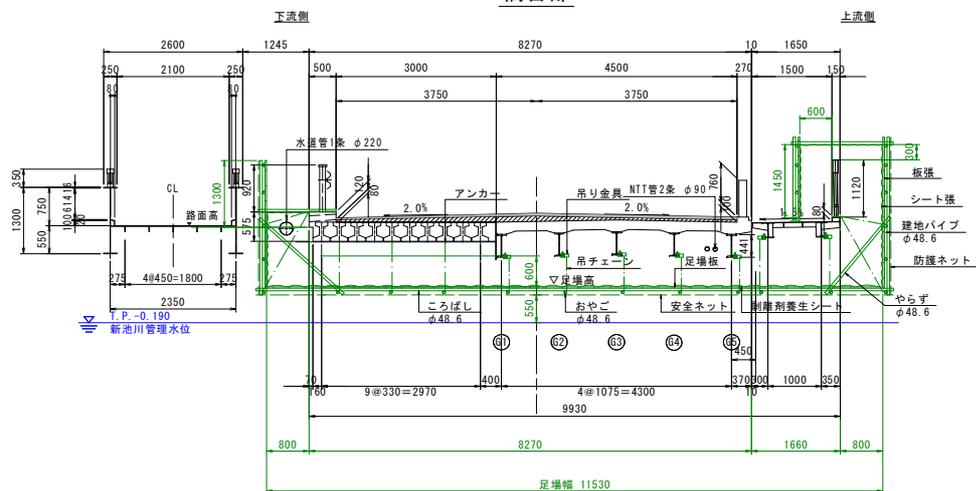


平面図



断面図 S=1:60

橋台部



※水位はA1、A2部での高さを示す。

(1) 足場の種類

◆ 上部工

・桁高=	0.70	m
・足場上で部材移動のある場合や、路下が道路・鉄道等で板張防護が必要か(中段足場を含む)	NO	
・朝顔は必要か	YES	
・板張り防護(朝顔部分)は必要か	YES	
・シート張り防護(朝顔部分)は必要か	YES	
・中段足場は必要か	No	
・中段足場(殻受)は必要か	NO	

タイプA1

・片側朝顔防護足場(橋梁地覆補修工用足場)	タイプE
・シートのみでの防護	YES
・シート+板張防護	NO

タイプE(シートのみでの防護)

・側面塗装足場	
・シートのみでの防護	YES
・シート+板張防護	YES

板張防護+シート張り防護

(2) 足場面積

PC橋、鋼橋

・第1径間	8.27	x	6.745	55.78	m2
・第2径間	8.27	x	6.710	55.49	m2
・第3径間	8.27	x	6.745	55.78	m2

合計 167.05 m2

歩道橋

・第1~3径間	1.66	x	32.420	53.82	m2
---------	------	---	--------	-------	----