

1. 数量集計表

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	1.027	0.109	1.136	1.14	実数量計上
	断面修復材		ポリマーセメントモルタル	m3	1.212	0.129	1.341	1.34	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	21.80	4.00	25.80	25.8	実数量計上
			シーリング材	kg	2.22	0.41	2.630	2.6	実数量計上
			注入材 (エポキシ樹脂系)	kg	0.32	0.07	0.390	0.4	ロス率15%考慮
			注入器具	個	88	16	104	104	0.25mピッチ
	ひび割れ補修工 (充てん工法)		施工延長	m	14.90	0.35	15.25	15.3	実数量計上
			充てん材	kg	4.02	0.10	4.12	4.1	実数量計上
	塗装塗替工			式			1.0	1.0	
	塗装塗替工		RC-II	m2	161.1	-	161.1	161.1	塗膜剥離剤+電動工具
	安全衛生保護具		防塵機能を有する防毒マスク	個	6	-	6	6	※想定数量 6人/班
			交換用吸気缶	個	30	-	30	30	※供用期間:5日間として算出
			交換用吸気缶(防塵機能付き)	個	30	-	30	30	※供用期間:5日間として算出
			使い捨て化学防護服	着	60	-	60	60	※供用期間:5日間として算出
			防護手袋	組	60	-	60	60	※供用期間:5日間として算出
			シューズカバー	個	60	-	60	60	※供用期間:5日間として算出
	表面含浸工			式			1.0	1.0	
	下地処理			m2	157.95	56.90	214.9	214.9	実数量計上
	含浸材塗布			m2	157.95	56.90	214.9	214.9	実数量計上
	含浸材		プロテクトシールCIT同等品	kg	83.40	30.05	113.5	113.5	実数量計上
	橋面補修工			式			1.0	1.0	
	舗装版破砕工		車道 t=60mm	m2	228.54	-	228.5	228.5	実数量計上
	橋面防水工		シート防水	m2	228.54	-	228.5	228.5	実数量計上
	ドレーンパイプ		φ42.7mm, L=160mm	m	4	-	4	4	実数量計上
	導水管		樹脂系, φ15mm	m	74.56	-	74.6	74.6	実数量計上
	フレキシブルチューブ		φ20mm	m	5.80	-	5.8	5.8	実数量計上
	鉄筋探査		下向き	m2	0.16	-	0.2	0.2	実数量計上
			上向き	m2	0.16	-	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=110mm	孔	4	-	4	4	実数量計上
	エポキシ樹脂			kg	0.32	-	0.3	0.3	実数量計上
	成形目地材		車道 35mm x 5mm厚	m	113.06	-	113.1	113.1	実数量計上
	端部処理工			m	113.06	-	113.1	113.1	実数量計上
	止水テープ			m	113.06	-	113.1	113.1	実数量計上
	アスファルト舗装工		表層:平均60mm,平均幅員6.0m	m2	228.54	-	228.5	228.5	実数量計上

1. 数量集計表

文化橋

工種	種別	細別	規格	単位	数量		合計	計上	備考
					上部工	下部工			
伸縮装置取替工				式			1.0	1.0	
	新設伸縮装置		常時設計伸縮量15.4mm	m	6.15	-	6.1	6.1	ブروفジョイントCDx-20用同等品以上
			常時設計伸縮量24.2mm	m	6.15	-	6.1	6.1	ブروفジョイントCDx-30用同等品以上
			常時設計伸縮量26.3mm	m	6.15	-	6.1	6.1	ブروفジョイントCDx-30用同等品以上
			常時設計伸縮量17.5mm	m	6.15	-	6.1	6.1	ブروفジョイントCDx-20用同等品以上
	コンクリートアンカー		SD345 D13, D16	本	384	-	384.0	384.0	
防護柵取替工				式			1.0	1.0	
	既設防護柵撤去								
	撤去延長		鋼製防護柵	m	40.32	-	40.3	40.3	実数量計上
	既設支柱本数			本	24	-	24	24	実数量計上
	はつり		t=30mm	m2	0.30	-	0.3	0.3	実数量計上
	支柱部ガス切断			m	9.60	-	9.6	9.6	実数量計上
	支柱内部充填		無収縮モルタル	m3	0.02	-	0.02	0.02	推定深さ=200mm
	新設防護柵設置		ガードレールB種	式					
	設置延長			m	40.32	-	40.3	40.3	実数量計上
	新設支柱本数			本	24	-	24.0	24.0	実数量計上
	アンカーボルト		ケミカルアンカーM22	本	96	-	96	96	実数量計上
	コンクリート削孔		φ32 L=250	本	96	-	96	96	実数量計上
	鉄筋探査		下向き	m2	3.84	-	3.8	3.8	実数量計上
	仮設防護柵			m	40.32	-	40.3	40.3	実数量計上
樹脂注入工				式			1.0	1.0	
	施工延長			m	31.54	-	31.5	31.5	実数量計上
	注入材		エポキシ樹脂	kg	17.41	-	17.4	17.4	ロス率15%考慮
			注入器具	個	1	-	1	1	0.25mピッチ
水切り設置工				式			1.0	1.0	
	設置延長		ウオーターカッター同等品	m	40.24	-	40.2	40.2	実数量計上
排水管取替工				式			1.0	1.0	
	既設排水管撤去			m	3.176	-	3.2	3.2	実数量計上
	新設排水管設置		TSステンレス管排水管同等品	m	3.600	-	3.6	3.6	
	現場孔明工			孔	16	-	16	16	
仮設工				式			1.0	1.0	
	吊り足場		タイプA1+タイプB	m2	116.2	-	116.2	116.2	実数量計上
			防護面積	m2	116.2	-	116.2	116.2	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	
	般運搬・処分		Co設	m3	16.164	0.109	16.273	16.27	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

文化橋

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2-1径間	第2-2径間	第3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	0.642	0.385	-	-	1.027	実数量計上
		断面修復材	ポリマーセメントモルタル	m3	0.758	0.454	-	-	1.212	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	7.40	14.40	-	-	21.80	実数量計上
			シール材	kg	0.75	1.47	-	-	2.22	実数量計上
			注入材(エポキシ樹脂系)	kg	0.10	0.22	-	-	0.32	ロス率15%考慮
			注入器具	個	30	58	-	-	88	0.25mピッチ
		ひび割れ補修工(充てん工法)	施工延長	m	8.90	6.00	-	-	14.90	実数量計上
			充てん材	kg	2.40	1.62	-	-	4.02	実数量計上
	塗装塗替工			式					1.0	
		塗装塗替工	RC-II	m2	76.6	84.5	-	-	161.1	塗膜剥離剤+電動工具
		安全衛生保護具	防塵機能を有する防毒マスク	個			6		6	※想定数量 6人/班
			交換用吸収缶	個			30		30	※供用期間:5日間として算出
			交換用吸収缶(防塵機能付き)	個			30		30	※供用期間:5日間として算出
			使い捨て化学防護服	着			60		60	※供用期間:5日間として算出
			防護手袋	組			60		60	※供用期間:5日間として算出
			シューズカバー	個			60		60	※供用期間:5日間として算出
	表面含浸工			式					1.0	
		下地処理		m2	89.65	68.30	-	-	157.95	
		含浸材塗布		m2	89.65	68.30	-	-	157.95	
		含浸材	プロテクトシルCIT同等品	kg	47.34	36.06	-	-	83.40	
	橋面補修工			式					1.0	
		舗装版破砕工	車道 t=60mm	m2	64.22	50.05	64.22	64.22	228.54	実数量計上
		橋面防水工	シート防水	m2	64.22	50.05	50.05	64.22	228.54	実数量計上
		ドレーンパイプ	φ42.7mm, L=160mm	m	2	2	-	-	4	実数量計上
		導水管	樹脂系, φ15mm	m	21.00	16.28	21.00	21.00	74.56	実数量計上
		フレキシブルチューブ	φ20mm	m	2.00	3.80	-	-	5.80	実数量計上
		鉄筋探査	下向き	m2	0.08	0.08	-	-	0.16	実数量計上
			上向き	m2	0.08	0.08	-	-	0.16	実数量計上
		削孔	下向き φ100mm, L=50mm	孔	2	2	-	-	4	実数量計上
			下向き φ50mm, L=110mm	孔	2	2	-	-	4	実数量計上
		エポキシ樹脂		kg	0.16	0.16	-	-	0.32	ロス率20%考慮
		成形目地材	車道 35mm x 5mm厚	m	33.70	22.83	22.83	33.70	113.06	実数量計上
		端部処理工		m	33.70	22.83	22.83	33.70	113.06	実数量計上
		止水テープ		m	33.70	22.83	22.83	33.70	113.06	実数量計上
		アスファルト舗装工	表層:平均60mm,平均幅員6.0m	m2	64.22	50.05	50.05	64.22	228.54	実数量計上
	防護柵取替工			式					1.0	
		既設防護柵撤去		式					1.0	
		撤去延長	鋼製防護柵	m	22.90	17.42	-	-	40.32	実数量計上
		既設支柱本数		本	14	10	-	-	24	実数量計上
		はつり	t=30mm	m2	0.175	0.125	-	-	0.300	実数量計上
		支柱部ガス切断		m	5.60	4.00	-	-	9.6	実数量計上
		支柱内部充填	無収縮モルタル	m3	0.00945	0.00675	-	-	0.016	推定深さ=200mm
		新設防護柵設置	ガードレールB種	式					1.0	
		設置延長		m	22.90	17.42	-	-	40.32	実数量計上
		新設支柱本数		本	14	10	-	-	24	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

文化橋

工種	種別	細別	規格	単位	径間別数量集計				合計	備考
					径間別数量集計					
					第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間		
		アンカーボルト	ケミカルアンカーM22	本	56	40	-	-	96	実数量計上
		コンクリート削孔	φ32 L=250	本	56	40	-	-	96	実数量計上
		鉄筋探査	下向き	m ²	2.24	1.60	-	-	3.84	実数量計上
		仮設防護柵		m	22.90	17.42	-	-	40.32	実数量計上
		伸縮装置取替工		式					1.0	
		新設伸縮装置	常時設計伸縮量15.4mm	m	6.146	-	-	-	6.146	プロフジョイントCDx=20用同等品以上
			常時設計伸縮量24.2mm	m	6.146	-	-	-	6.146	プロフジョイントCDx=30用同等品以上
			常時設計伸縮量26.3mm	m	-	6.146	-	-	6.146	プロフジョイントCDx=30用同等品以上
			常時設計伸縮量17.5mm	m	-	-	6.146	-	6.146	プロフジョイントCDx=20用同等品以上
		コンクリートアンカー	SØ345 D13, D16	本	192	-	-	96	384	
		樹脂注入工		式					1.0	
		施工延長		m	22.84	8.70	-	-	31.540	実数量計上
		注入材	エポキシ樹脂	kg	12.61	4.80	-	-	17.410	ロス率15%考慮
		注入器具		個	92.00	35.00	-	-	127.00	
		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	22.84	17.40	-	-	40.24	実数量計上
		排水管取替工		式					1.0	
		既設排水管撤去		m	1.59	1.59	-	-	3.18	実数量計上
		新設排水管設置	TSステンレス管排水管同等品	m	1.80	1.80	-	-	3.60	
		現場孔明工		孔	8	8	-	-	16	
		仮設工		式					1.0	
		吊り足場	タイプA1+タイプB	m ²	65.80	50.40	-	-	116.20	実数量計上
			防護面積	m ²	65.80	50.40	-	-	116.20	実数量計上
		構造物撤去工		式					1.0	
		運搬処理工		式					1.0	
		搬運・処分	Co殻	式					1.0	実数量計上
			断面修復工	m ³	0.642	0.385	-	-	1.027	実数量計上
			ひび割れ補修工(充てん工法)	m ³	0.0013	0.0009	-	-	0.0022	実数量計上
			橋面補修工	m ³	3.853	3.003	3.853	-	13.712	実数量計上
			防護柵取替工	m ³	0.005	0.004	-	-	0.009	実数量計上
			伸縮装置取替工	m ³	0.707	0.334	0.373	-	1.414	実数量計上
			合計	m ³	5.208	3.393	3.337	4.226	16.164	実数量計上

1.2 下部工数量集計表

文化橋

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	A2橋台		
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	0.010	0.099	-	-	0.109	実数量計上
		断面修復材	ポリマーセメントモルタル	m3	0.012	0.117	-	-	0.129	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	4.00	-	-	-	4.00	実数量計上
			シール材	kg	0.41	-	-	-	0.41	実数量計上
			注入材 (エポキシ樹脂系)	kg	0.07	-	-	-	0.07	ロス率15%考慮
			注入器具	個	16	-	-	-	16	0.25mピッチ
		ひび割れ補修工 (充てん工法)	施工延長	m	-	0.35	-	-	0.35	実数量計上
			充てん材	kg	-	0.10	-	-	0.10	実数量計上
	表面含浸工			式					1.0	
		下地処理		m2	24.14	32.76	-	-	56.90	実数量計上
		含浸材塗布		m2	24.14	32.76	-	-	56.90	実数量計上
		含浸材	プロテクトシルCIT同等品	kg	12.75	17.30	-	-	30.05	実数量計上
構造物撤去工				式					1.0	
	運搬処理工			式					1.0	
		穀運搬・処分	Co殻	式					1.0	
		断面修復工	断面修復工	m3	0.010	0.0988	-	-	0.1090	実数量計上
		ひび割れ補修工 (充てん工法)	ひび割れ補修工 (充てん工法)	m3	-	0.0001	-	-	0.0001	実数量計上
		合計		m3	0.010	0.0988	0	0	0.1091	実数量計上

2. 断面修復工

2.1 数量集計表

【上部工】 〈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	1	鉄筋露出	800	950	50	0.7600	0.0380	有	
床版0101	2	鉄筋露出	1,200	300	50	0.3600	0.0180	有	
床版0101	3	鉄筋露出	300	300	50	0.0900	0.0045	有	
床版0101	5	鉄筋露出	1,000	950	50	0.9500	0.0475	有	
床版0101	9	鉄筋露出	7,850	300	50	2.3550	0.1178	有	
床版0101	16	うき	1,000	950	50	0.9500	0.0475	有	
床版0201	17	鉄筋露出	200	1,000	50	0.2000	0.0100	有	
床版0201	18	鉄筋露出	50	100	50	0.0050	0.0003	有	
床版0202	23	鉄筋露出	300	300	50	0.0900	0.0045	有	
床版0202	28	鉄筋露出	100	300	50	0.0300	0.0015	有	
床版0202	29	鉄筋露出	100	150	50	0.0150	0.0008	有	
床版0202	30	鉄筋露出	150	100	50	0.0150	0.0008	有	
床版0202	33	鉄筋露出	200	500	50	0.1000	0.0050	有	
床版0202	34	鉄筋露出	150	300	50	0.0450	0.0023	有	
床版0301	35	鉄筋露出	200	500	50	0.1000	0.0050	有	
床版0302	38	鉄筋露出	1,800	300	50	0.5400	0.0270	有	
床版0302	42	鉄筋露出	950	1,000	50	0.9500	0.0475	有	
床版0302	43	鉄筋露出	400	1,800	50	0.7200	0.0360	有	
床版0401	44	うき	200	100	50	0.0200	0.0010	有	
床版0401	45	鉄筋露出	1,400	400	50	0.5600	0.0280	有	
床版0401	46	鉄筋露出	700	700	50	0.4900	0.0245	有	
床版0401	47	鉄筋露出	4,000	300	50	1.2000	0.0600	有	
床版0401	48	鉄筋露出	300	500	50	0.1500	0.0075	有	
床版0401	54	鉄筋露出	4,000	300	50	1.2000	0.0600	有	
床版0401	55	鉄筋露出	1,000	950	50	0.9500	0.0475	有	
合計						12.8450	0.6423		
								防錆処理 有	0.6423
								防錆処理 無	0.0000

【上部工】 〈第2-1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	1	うき	700	900	50	0.6300	0.0315	有	
床版0101	5	鉄筋露出	4,300	500	50	2.1500	0.1075	有	
床版0201	8	鉄筋露出	400	600	50	0.2400	0.0120	有	
床版0201	9	鉄筋露出	50	400	50	0.0200	0.0010	有	
床版0201	12	鉄筋露出	150	500	50	0.0750	0.0038	有	
床版0301	38	鉄筋露出	1,000	400	50	0.4000	0.0200	有	
床版0301	41	鉄筋露出	800	200	50	0.1600	0.0080	有	
床版0401	51	うき	500	700	50	0.3500	0.0175	有	
床版0401	52	鉄筋露出	400	200	50	0.0800	0.0040	有	
床版0401	53	うき	1,400	600	50	0.8400	0.0420	有	
床版0401	55	鉄筋露出	5,500	500	50	2.7500	0.1375	有	
合計						7.6950	0.3848		
								防錆処理 有	0.3848
								防錆処理 無	0.0000

【下部工】 〈A1 橋台〉

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
橋台[胸壁]0101	2	うき	200	300	50	0.0600	0.0030	有	
橋台[堅壁]0101	5	鉄筋露出	300	300	50	0.0900	0.0045	有	
橋台[胸壁]0101	8	鉄筋露出	150	300	50	0.0450	0.0023	有	
橋台[胸壁]0101	9	鉄筋露出	200	50	50	0.0100	0.0005	有	
合計						0.2050	0.0103		
								防錆処理 有	0.0103
								防錆処理 無	0.0000

【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	1	うき	400	550	50	0.2200	0.0110	有	
橋脚[梁部]0102	2	鉄筋露出	100	150	50	0.0150	0.0008	有	
橋脚[梁部]0102	3	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
橋脚[梁部]0102	4	鉄筋露出	100	100	50	0.0100	0.0005	有	
橋脚[梁部]0102	5	鉄筋露出	300	500	50	0.1500	0.0075	有	
橋脚[梁部]0102	6	鉄筋露出	800	500	50	0.4000	0.0200	有	
橋脚[梁部]0102	7	うき	300	600	50	0.1800	0.0090	有	
橋脚[梁部]0102	8	うき	1,100	900	50	0.9900	0.0495	有	
合計						1.9750	0.0988		
								防錆処理 有	0.0988
								防錆処理 無	0.0000

2.2 施工体積

防錆処理有

上部工

第1径間 0.642

= 0.642 m³

第2-1径間 0.385

= 0.385 m³

小計 1.027 m³

下部工

A1 橋台 0.010

= 0.010 m³

P1 橋脚 0.099

= 0.099 m³

小計 0.109 m³

合計 1.136 m³

2.3 断面補修材 (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

第1径間 0.642 x 1.180

= 0.758 m³

第2-1径間 0.385 x 1.180

= 0.454 m³

小計 1.212 m³

下部工

A1 橋台 0.010 x 1.180

= 0.012 m³

P1 橋脚 0.099 x 1.180

= 0.117 m³

小計 0.129 m³

合計 1.341 m³

2.4 殻処理

上部工

第1径間 0.642

= 0.642 m³

第2-1径間 0.385

= 0.385 m³

小計 1.027 m³

下部工

A1 橋台 0.010

= 0.010 m³

P1 橋脚 0.099

= 0.099 m³

小計 0.109 m³

合計 1.136 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】

〈第1径間〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
床版0101	10	床版ひびわれ	0.2	500	
床版0101	11	床版ひびわれ	0.2	400	
床版0101	12	床版ひびわれ	0.2	500	
床版0101	14	床版ひびわれ	0.2	300	
床版0101	15	床版ひびわれ	0.2	500	
床版0202	22	床版ひびわれ	0.2	700	
床版0202	26	床版ひびわれ	0.2	800	
床版0302	39	床版ひびわれ	0.2	500	
床版0302	40	床版ひびわれ	0.2	500	
床版0401	49	床版ひびわれ	0.2	700	
床版0401	50	床版ひびわれ	0.2	400	
床版0401	51	床版ひびわれ	0.2	800	
床版0401	52	床版ひびわれ	0.2	400	
床版0401	53	床版ひびわれ	0.2	400	
合計			平均ひびわれ幅 0.20	7,400	

【上部工】

〈第2-1径間〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
床版0101	2	床版ひびわれ	0.2	700	
床版0101	3	床版ひびわれ	0.2	700	
床版0101	4	床版ひびわれ	0.4	500	
床版0201	10	床版ひびわれ	0.2	1,200	
床版0201	13	床版ひびわれ	0.2	1,000	
床版0201	14	床版ひびわれ	0.2	500	
床版0201	15	床版ひびわれ	0.2	400	
床版0201	16	床版ひびわれ	0.2	400	
床版0201	17	床版ひびわれ	0.2	400	
床版0201	18	床版ひびわれ	0.2	800	
床版0201	19	床版ひびわれ	0.2	800	
床版0202	20	床版ひびわれ	0.2	400	
床版0202	21	床版ひびわれ	0.2	500	
床版0202	22	床版ひびわれ	0.2	700	
床版0202	23	床版ひびわれ	0.2	900	
床版0301	36	床版ひびわれ	0.2	1,000	
床版0302	45	床版ひびわれ	0.2	1,800	
床版0302	46	床版ひびわれ	0.2	500	
床版0302	48	床版ひびわれ	0.2	700	
床版0401	54	床版ひびわれ	0.3	500	
合計			平均ひびわれ幅 0.22	14,400	

【下部工】

〈A1 橋台〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
橋台〔胸壁〕0101	1	ひびわれ	0.2	800	
橋台〔豎壁〕0101	3	ひびわれ	0.2	400	
橋台〔豎壁〕0101	4	ひびわれ	0.2	600	
橋台〔豎壁〕0101	6	ひびわれ	0.2	700	
橋台〔豎壁〕0101	7	ひびわれ	0.5	1,500	
合計			平均ひびわれ幅 0.26	4,000	

3.2 施工延長

上部工

第1径間 7.40
第2-1径間 14.40

	=	7.40	m
	=	14.40	m
小計		<u>21.80</u>	<u>m</u>

下部工

A1 橋台 4.00

	=	4.00	m
小計		<u>4.00</u>	<u>m</u>

合計		<u>25.80</u>	<u>m</u>
----	--	--------------	----------

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

全延長当たり

上部工

第1径間 7.40 x 0.102
第2-1径間 14.40 x 0.102

	=	0.75	kg
	=	1.47	kg
小計		<u>2.22</u>	<u>kg</u>

下部工

A1 橋台 4.00 x 0.102

	=	0.41	kg
小計		<u>0.41</u>	<u>kg</u>

合計		<u>2.63</u>	<u>kg</u>
----	--	-------------	-----------

3.4 注入材 (エポキシ樹脂)

・上部工第1径間

ひび割れ幅：平均 0.20 mm 深さ： 50 mm 比重： 1.200 ロス率： 15 %

単位当たり

0.00020 x 0.050 x 1.000 x 1200 x 1.15 = 0.014 kg/m

・上部工第2-1径間

ひび割れ幅：平均 0.22 mm 深さ： 50 mm 比重： 1.200 ロス率： 15 %

単位当たり

0.00022 x 0.050 x 1.000 x 1200 x 1.15 = 0.015 kg/m

・A1橋台

ひび割れ幅：平均 0.26 mm 深さ： 50 mm 比重： 1.200 ロス率： 15 %

単位当たり

0.00026 x 0.050 x 1.000 x 1200 x 1.15 = 0.018 kg/m

全延長当たり

上部工

第1径間 7.40 x 0.014 = 0.10 kg

第2-1径間 14.40 x 0.015 = 0.22 kg

小計 0.32 kg

下部工

A1 橋台 4.00 x 0.018 = 0.07 kg

小計 0.07 kg

合計 0.39 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

全延長当たり

上部工

第1径間 7.40 x 4 = 30 個

第2-1径間 14.40 x 4 = 58 個

小計 88 個

下部工

A1 橋台 4.00 x 4 = 16 個

小計 16 個

合計 104 個

4. ひび割れ補修工(充てん工)

4.1 数量集計表

【上部工】

〈第1径間〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
床版0101	4	遊離石灰	0.2	400	
床版0101	6	遊離石灰	0.2	400	
床版0101	7	遊離石灰	0.2	400	
床版0101	8	遊離石灰	0.2	200	
床版0101	13	遊離石灰	0.2	350	
床版0201	19	遊離石灰	0.2	650	
床版0201	20	遊離石灰	0.2	700	
床版0201	21	遊離石灰	0.2	1,300	
床版0202	24	遊離石灰	0.2	350	
床版0202	25	遊離石灰	0.2	350	
床版0202	27	遊離石灰	0.2	600	
床版0202	31	遊離石灰	0.2	300	
床版0202	32	遊離石灰	0.2	1,650	
床版0301	36	遊離石灰	0.2	600	
床版0302	37	遊離石灰	0.2	300	
床版0302	41	遊離石灰	0.2	350	
合計				8,900	

【上部工】

〈第2-1径間〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
床版0201	11	遊離石灰	0.2	900	
床版0301	34	遊離石灰	0.2	350	
床版0301	35	遊離石灰	0.2	1,000	
床版0301	37	遊離石灰	0.2	300	
床版0301	39	遊離石灰	0.2	650	
床版0301	40	遊離石灰	0.2	1,000	
床版0301	42	遊離石灰	0.2	350	
床版0301	43	遊離石灰	0.2	550	
床版0302	44	遊離石灰	0.2	400	
床版0302	47	遊離石灰	0.2	500	
合計				6,000	

【下部工】

〈P1 橋脚〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
橋脚[梁部]0102	9	遊離石灰	0.2	350	
合計				350	

4.2 施工延長

上部工

第1径間	8.90	=	8.90	m
第2-1径間	6.00	=	6.00	m
小計			14.90	m

下部工

P1 橋脚	0.35	=	0.35	m
小計			0.35	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

$$0.010 \times 0.015 \times 1.000 \times 1800 = 0.270 \text{ kg/m}$$

全延長当たり

上部工

第1径間	8.90	x	0.270	=	2.40	kg
第2-1径間	6.00	x	0.270	=	1.62	kg
小計					4.02	kg

下部工

P1 橋脚	0.35	x	0.270	=	0.10	kg
小計					0.10	kg

$$\text{合計} = 4.12 \text{ kg}$$

4.4 殻処理

単位当たり

$$0.010 \times 0.015 \times 1.000 = 0.00015 \text{ m}^3$$

全延長当たり

上部工

第1径間	8.90	x	0.00015	=	0.00134	m ³
第2-1径間	6.00	x	0.00015	=	0.00090	m ³
小計					0.00224	m ³

下部工

P1 橋脚	0.35	x	0.0002	=	0.0001	m ³
小計					0.0001	m ³

$$\text{合計} = 0.002 \text{ m}^3$$

5. 塗装面積計算書

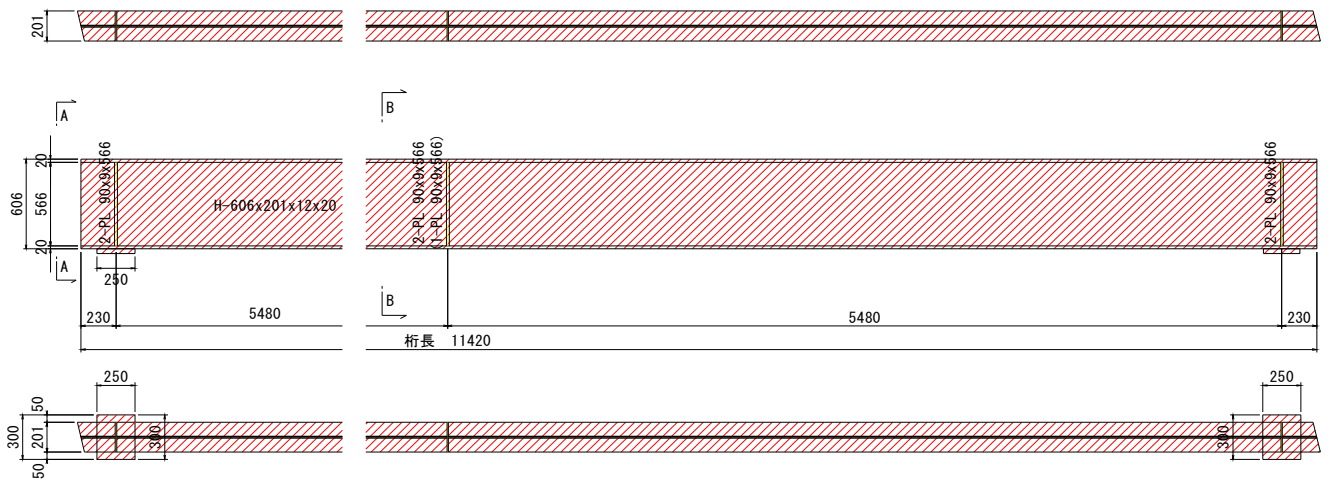
5.1 塗装面積総括表

項目	仕様・規格	単位	第1径間	第2-1径間	合計	備考
主桁	RC-II	m2	63.16	66.17	129.33	
横桁	RC-II	m2	11.85	17.50	29.35	
支承	RC-II	m2	1.56	0.81	2.37	
合計	RC-II	m2	76.57	84.48	161.05	

根拠図

5.2.1 主桁

主桁詳細図

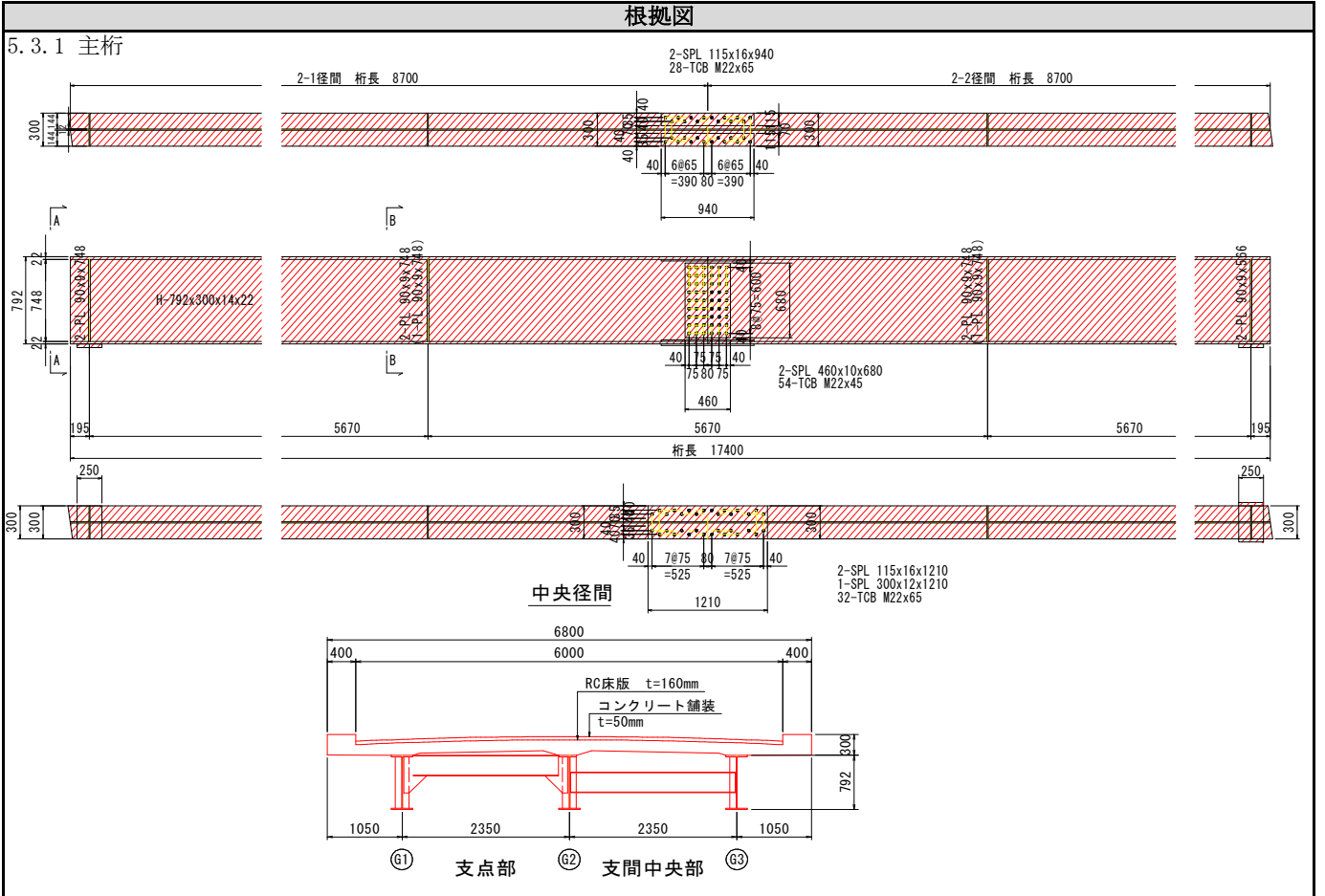


種別	項目	部材名	計算式	単位	数量	備考
主桁						
G1~G3桁						
	G1桁	延長=11.420m				
		U. Flg	$(0.201 - 0.012) \times 11.420$	m ²	2.16	
		Web	$(0.566 \times 2 + 0.020 \times 2 \times 2) \times 11.420$	m ²	13.84	
		L. Flg	$(0.201 \times 2 - 0.012) \times 11.420$	m ²	4.45	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.566 \times 2 \times 4$	m ²	0.41	起終点両側
		V. Stiff	$0.090 \times 0.566 \times 2$	m ²	0.10	中間は片側のみ
		Sole PL	$(0.0025 \times 4) \times 2$	m ²	0.02	15号 支承詳細図 参照
		Sole PL	$(0.300 + 0.201) \times 2 \times 0.021 \times 2$	m ²	0.04	
		小計		m ²	21.02	
	G2桁	延長=11.420m				
		U. Flg	$(0.201 - 0.012) \times 11.420$	m ²	2.16	
		Web	$(0.566 \times 2 + 0.020 \times 2 \times 2) \times 11.420$	m ²	13.84	
		L. Flg	$(0.201 \times 2 - 0.012) \times 11.420$	m ²	4.45	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.566 \times 2 \times 4$	m ²	0.41	起終点両側
		V. Stiff	$0.090 \times 0.566 \times 2 \times 2$	m ²	0.20	両側施工
		Sole PL	$(0.0025 \times 4) \times 2$	m ²	0.02	15号 支承詳細図 参照
		Sole PL	$(0.300 + 0.201) \times 2 \times 0.021 \times 2$	m ²	0.04	
		小計		m ²	21.12	
	G3桁	延長=11.420m				
		U. Flg	$(0.201 - 0.012) \times 11.420$	m ²	2.16	
		Web	$(0.566 \times 2 + 0.020 \times 2 \times 2) \times 11.420$	m ²	13.84	
		L. Flg	$(0.201 \times 2 - 0.012) \times 11.420$	m ²	4.45	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.566 \times 2 \times 4$	m ²	0.41	起終点両側
		V. Stiff	$0.090 \times 0.566 \times 2$	m ²	0.10	中間は片側のみ
		Sole PL	$(0.0025 \times 4) \times 2$	m ²	0.02	15号 支承詳細図 参照
		Sole PL	$(0.300 + 0.201) \times 2 \times 0.021 \times 2$	m ²	0.04	
		小計		m ²	21.02	
主桁合計				m ²	63.16	

5.3 第2-1径間塗装面積計算書

※数量は支間中央部で(2-1)径間と、(2-2)径間に分割して計算する。

第2-1径間

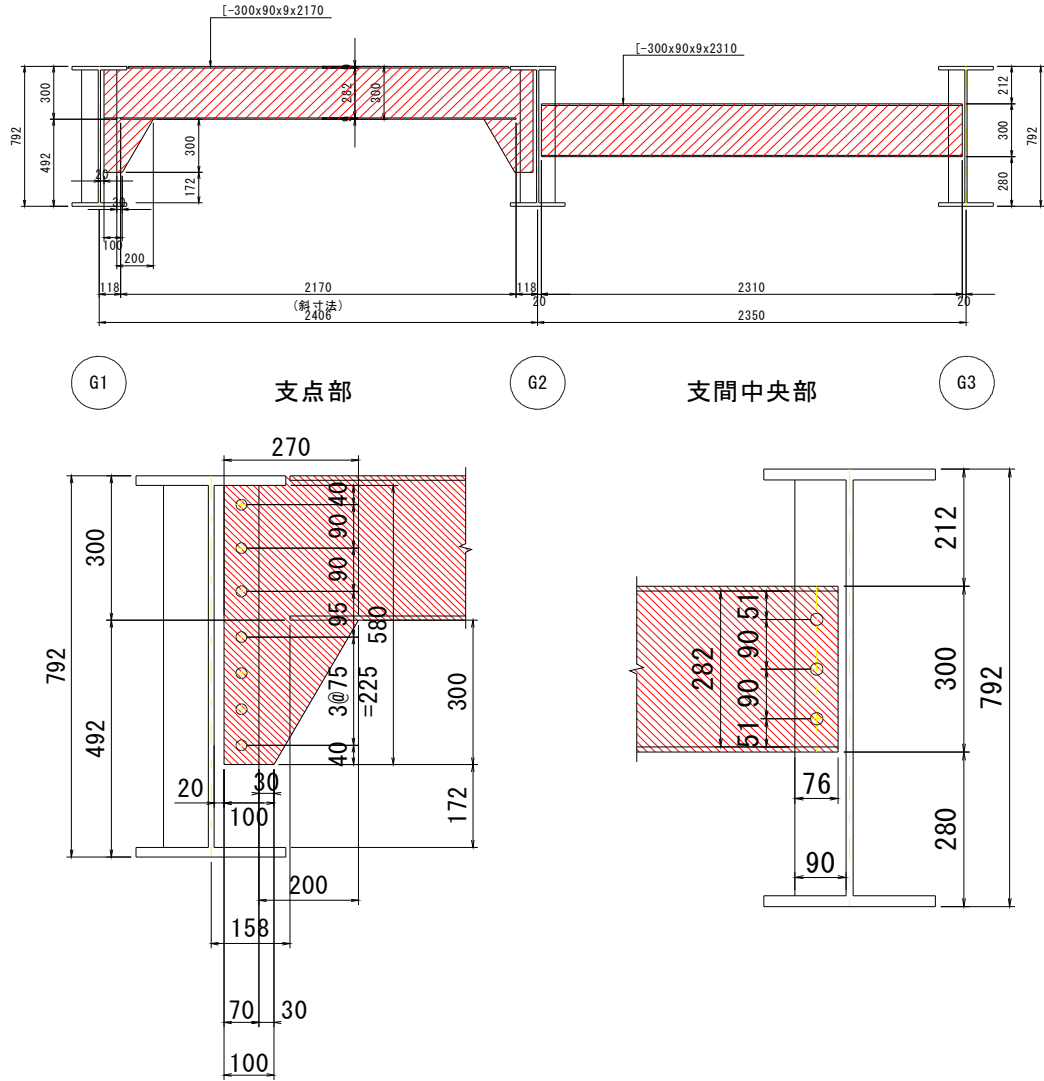


種別	項目	部材名	計算式	単位	数量	備考
主桁						
G1~G3桁						
	G1桁	延長=8.700m				
		U. Flg	$(0.300-0.014) \times 8.700$	m2	2.49	
		Web	$(0.748 \times 2 + 0.022 \times 2 \times 2) \times 8.700$	m2	13.78	
		L. Flg	$(0.300 \times 2 - 0.014) \times 8.700$	m2	5.10	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.748 \times 2 \times 2$	m2	0.27	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.748 \times 2$	m2	0.13	
		TCB増分	$5.06/1000 \times (27+16)$	m2	0.22	
		Sole PL	$(0.300+0.250) \times 2 \times 0.021$	m2	0.02	
		小計		m2	22.01	
	G2桁	延長=8.700m				
		U. Flg	$(0.300-0.014) \times 8.700$	m2	2.49	
		Web	$(0.748 \times 2 + 0.022 \times 2 \times 2) \times 8.700$	m2	13.78	
		L. Flg	$(0.300 \times 2 - 0.014) \times 8.700$	m2	5.10	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.748 \times 2 \times 2$	m2	0.27	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.748 \times 2 \times 2$	m2	0.27	
		TCB増分	$5.06/1000 \times (27+16)$	m2	0.22	
		Sole PL	$(0.300+0.250) \times 2 \times 0.021$	m2	0.02	
		小計		m2	22.15	
	G3桁	延長=8.700m				
		U. Flg	$(0.300-0.014) \times 8.700$	m2	2.49	
		Web	$(0.748 \times 2 + 0.022 \times 2 \times 2) \times 8.700$	m2	13.78	
		L. Flg	$(0.300 \times 2 - 0.014) \times 8.700$	m2	5.10	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.748 \times 2 \times 2$	m2	0.27	
		V. Stiff	$0.090 \times 0.748 \times 2$	m2	0.13	
		TCB増分	$5.06/1000 \times (27+16)$	m2	0.22	
		Sole PL	$(0.300+0.250) \times 2 \times 0.021$	m2	0.02	
		小計		m2	22.01	
主桁合計				m2	66.17	

根拠図

5.3.2 横桁

横桁詳細図



種別	項目	部材名	計算式	単位	数量	備考
横桁						
	端横桁	延長=2.170m				N=2箇所
		[0.300x2x2.170x2	m2	2.60	
		[0.090x4x2.170x2	m2	1.56	
		[~V.Stiff	(-0.070)x(0.300+0.300)x2x2	m2	-0.17	控除分
		TCB増分	5.06/1000x7x2x2	m2	0.14	
		PL	(0.270+0.100)/2x0.3x2x2	m2	0.22	
		小計		m2	4.35	
	端横桁合計			m2	8.70	
	中間横桁	延長=2.310m				N=2箇所
		[0.300x2x2.310x2	m2	2.77	
		[0.090x4x2.310x2	m2	1.66	
		[~V.Stiff	(-0.076)x0.300x2x2	m2	-0.09	控除分
		TCB増分	5.06/1000x3x2x2	m2	0.06	
		小計		m2	4.40	
	中間横桁合計			m2	8.80	
横桁合計				m2	17.50	

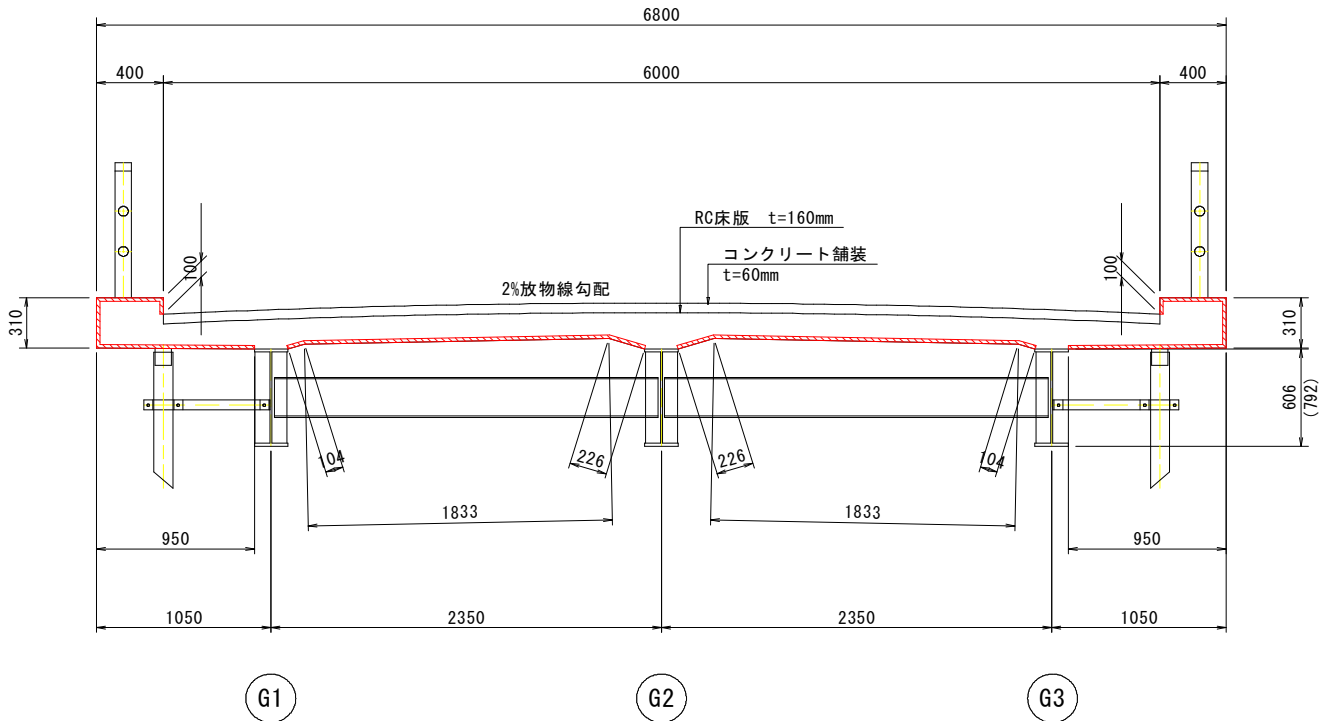
6. 安全衛生保護具

- ・ 供用期間『5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	2.5	=	30	個
交換用吸収缶(防塵機能付き)	6	x	2	x	2.5	=	30	個
使い捨て化学防護服	6	x	2	x	5	=	60	着
防護手袋	6	x	2	x	5	=	60	組
シューズカバー	6	x	2	x	5	=	60	個

7. 表面含浸工

上部工の根拠図



()内は中央径間の寸法を示す。

表面含浸補修工

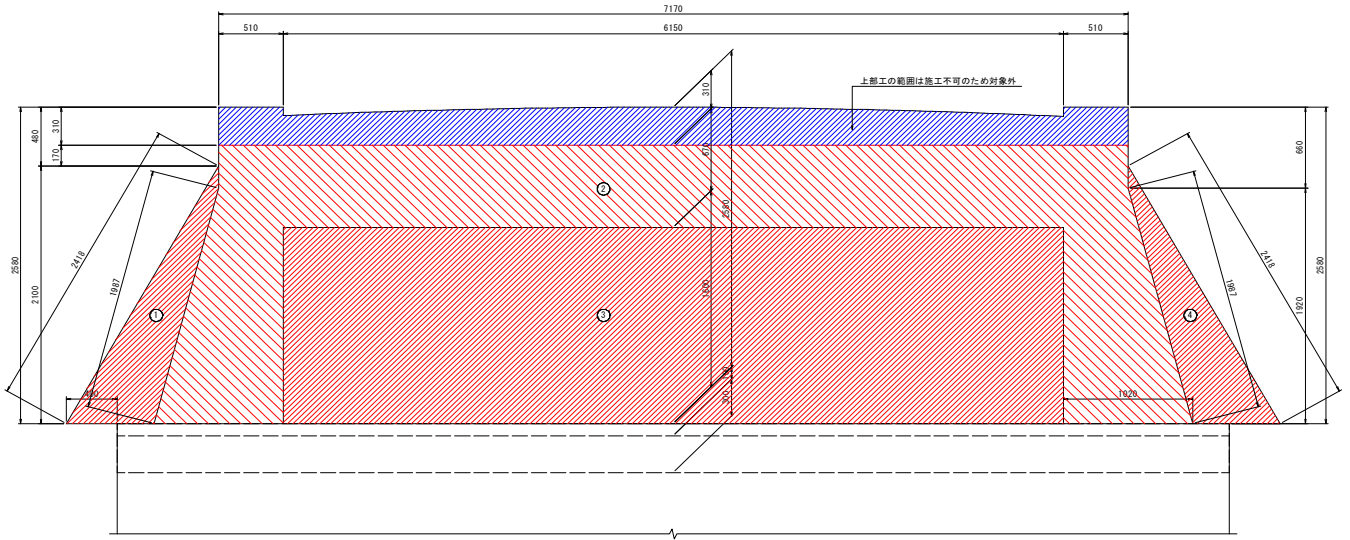
箇所	算式	単位	数量
地覆天端	0.400×2	m	0.80
地覆側面	$(0.310 + 0.100) \times 2$	m	0.82
張出床版	0.950×2	m	1.90
中間床版	$(0.104 + 1.833 + 0.226) \times 2$	m	4.33
小計(周長)	$0.80 + 0.82 + 1.90 + 4.33$	m	7.85
第1径間 桁長	11.420	m	11.42
第2-1径間 桁端部～支間中央	$17.400 / 2$	m	8.70
第2-2径間 桁端部～支間中央	$17.400 / 2$	m	8.70
第3径間 桁長	11.420	m	11.42
小計(延長)	$11.42 + 8.70 + 8.70 + 11.42$	m	40.24
合計 (周長) × (延長)	7.85×40.24	m ²	315.90

今回施工数量 (方向別集計)

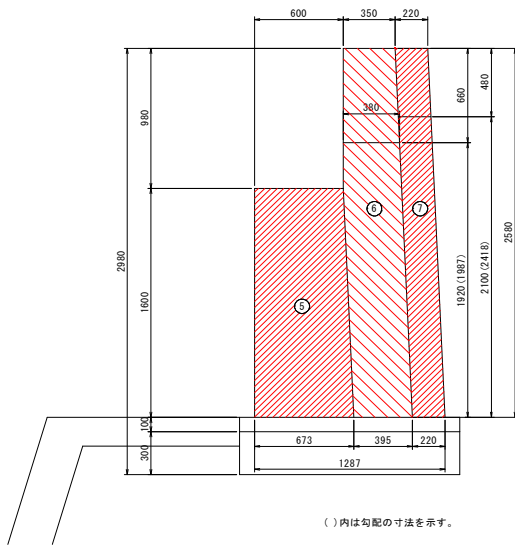
箇所	算式	単位	数量	
上面	第1径間	0.800×11.42	m ²	9.14
	第2-1径間	0.800×8.70	m ²	6.96
	小計	$9.14 + 6.96$	m ²	16.10
側面	第1径間	0.820×11.42	m ²	9.36
	第2-1径間	0.820×8.70	m ²	7.13
	P1橋脚	18.19	m ²	18.19
	A1橋台	24.14	m ²	24.14
小計	$9.36 + 7.13 + 18.19 + 24.14$	m ²	58.82	
下面	第1径間	$(1.90 + 4.33) \times 11.42$	m ²	71.15
	第2-1径間	$(1.90 + 4.33) \times 8.7$	m ²	54.20
	P1橋脚	14.57	m ²	14.57
	小計	$71.15 + 54.20 + 14.57$	m ²	139.92
合計		m ²	214.84	

A1橋台の根拠図

正面図



側面図

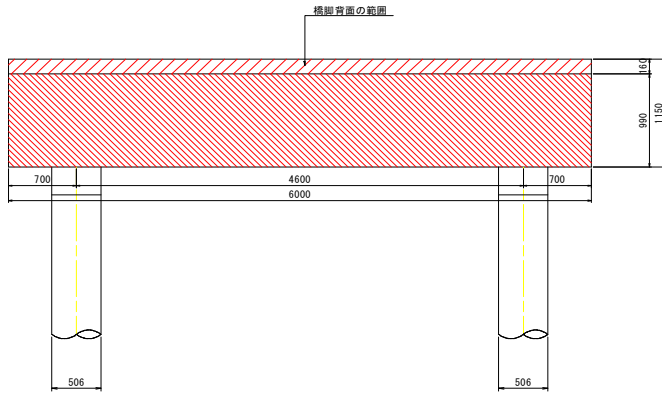


表面含浸補修工

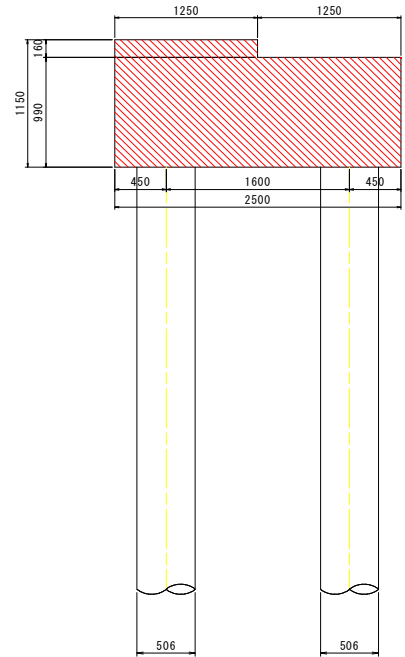
箇所	算出根拠	単位	数量
斜線部①	斜線範囲の面積より算出	m2	0.77
斜線部②	斜線範囲の面積より算出	m2	7.42
斜線部③	斜線範囲の面積より算出	m2	9.84
斜線部④	斜線範囲の面積より算出	m2	0.77
斜線部⑤	斜線範囲の面積より算出	m2	1.02
斜線部⑥	斜線範囲の面積より算出	m2	1.01
斜線部⑦	斜線範囲の面積より算出	m2	0.64
合計	①+②+③+④+(⑤+⑥+⑦)×2	m2	24.14

P1橋脚の根拠図

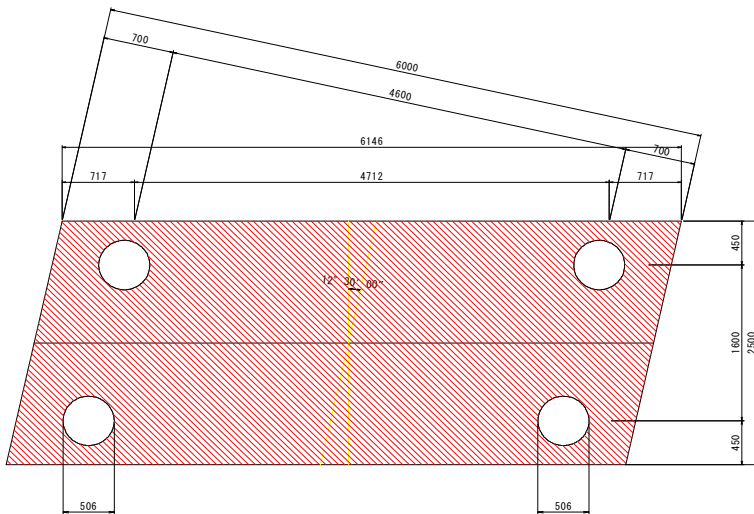
正面図



側面図



平面図



表面含浸補修工（1橋脚あたり）

箇所	算式	単位	数量
正面	6.000×0.990	m ²	5.94
背面	6.000×1.150	m ²	6.90
側面	$(1.250 \times 1.150 + 1.250 \times 0.990) \times 2$	m ²	5.35
小計(周面)	$5.94 + 6.90 + 5.35$	m ²	18.19
杭底面積 1本あたり	$0.506 \times 0.506 \times 3.14 / 4$	m ²	0.20
下面 杭底面積4箇所控除	$(2.500 \times 6.146) - 0.20 \times 4$	m ²	14.57
合計	$18.19 + 14.57$	m ²	32.76

7.1 施工面積

上部工

周長

地覆天端	0.400	x	2	=	0.80	m
地覆側面	(0.310 + 0.100)	x	2	=	0.82	m
張出床版	0.950	x	2	=	1.90	m
中間床版	(0.104 + 1.833 + 0.226)	x	2	=	4.33	m
小計				=	7.85	m

桁長

第1径間 桁長	11.420	=	11.42	m
第2-1径間 桁端部～支間中央	17.400 / 2	=	8.70	m

施工面積

第1径間 施工面積	11.420	x	7.85	=	89.65	m ²
第2-1径間 施工面積	8.700	x	7.85	=	68.30	m ²
合計				=	157.95	m ²

下部工

A1橋台 CAD図より算出

斜線部①	=	0.77	m ²	
斜線部②	=	7.42	m ²	
斜線部③	=	9.84	m ²	
斜線部④	=	0.77	m ²	
斜線部⑤	=	1.02	m ²	
斜線部⑥	=	1.01	m ²	
斜線部⑦	=	0.64	m ²	
①+②+③+④+(⑤+⑥+⑦)x2	合計	=	24.14	m ²

P1橋脚

正面	6.000	x	0.990	=	5.94	m ²		
背面	6.000	x	1.150	=	6.90	m ²		
側面	(1.250 x 1.150 + 1.250 x 0.990)	x	2	=	5.35	m ²		
周面	5.940 + 6.900 + 5.350	=	18.19	m ²				
杭底面積(1本あたり)	0.506	x	0.506	x	3.140 / 4	=	0.20	m ²
下面(杭底面積4箇所控除)	(2.500 x 6.146) - 0.200	x	4	=	14.57	m ²		
(周面)+(下面)	18.190 + 14.570	=	32.76	m ²				
橋脚合計	32.760	x	1	=	32.76	m ²		

施工面積合計 (上部工)+(下部工)

157.95 + 24.14 + 32.76	=	214.85	m ²
------------------------	---	--------	----------------

7.2 下地処理 (サンダーケレン)

A= 施工面積より

上部工

第1径間	=	89.65	m ²
第2-1径間	=	68.30	m ²

下部工

A1橋台	=	24.14	m ²
P1橋脚	=	32.76	m ²

合計	=	214.85	m ²
----	---	--------	----------------

7.3 含浸材塗布

A= 施工面積より

上部工

第1径間

= 89.65 m²

第2-1径間

= 68.30 m²

下部工

A1橋台

= 24.14 m²

P1橋脚

= 32.76 m²

合計 = 214.85 m²

7.4 含浸材（プロテクトシルGIT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

89.65 x 0.528

= 47.34 kg

第2-1径間

68.30 x 0.528

= 36.06 kg

下部工

A1橋台

24.14 x 0.528

= 12.75 kg

P1橋脚

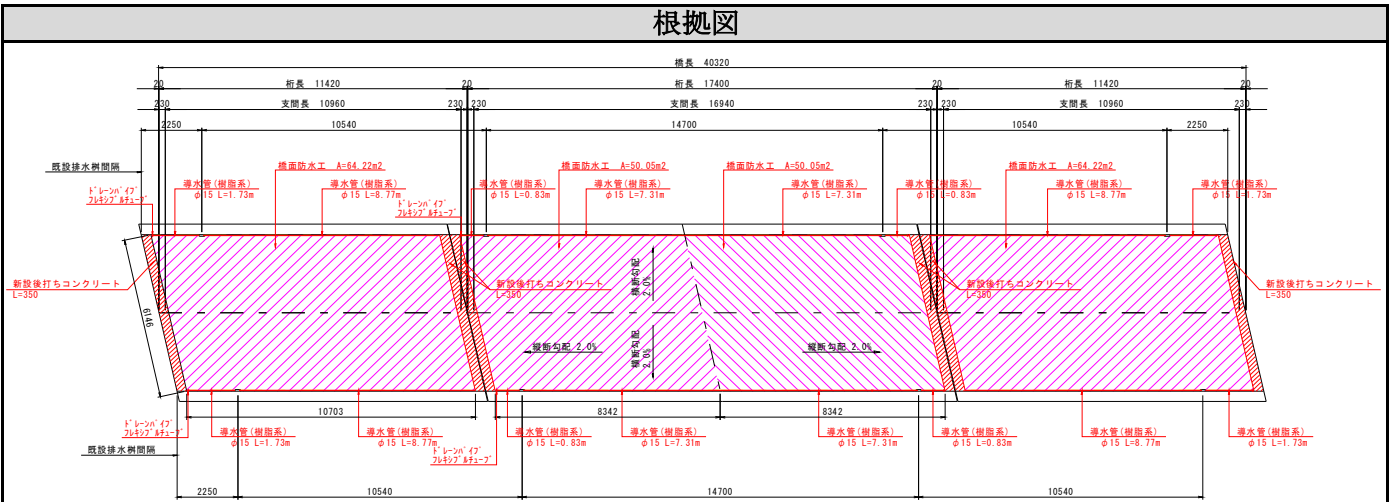
32.76 x 0.528

= 17.30 kg

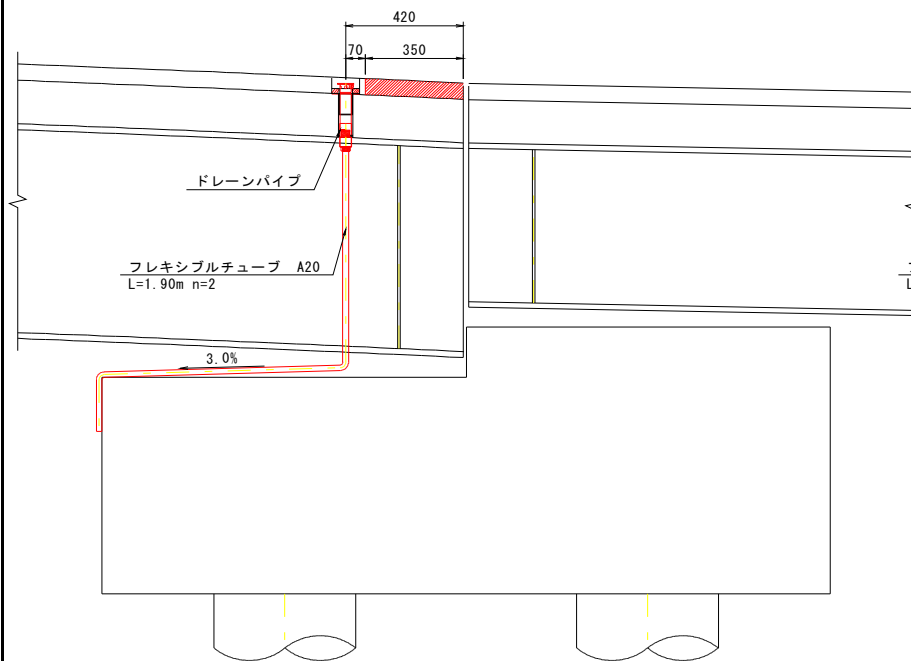
合計 = 113.45 kg

8. 橋面補修工

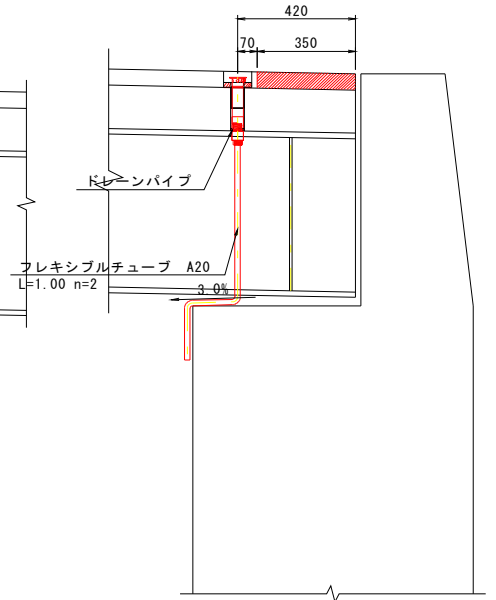
根拠図



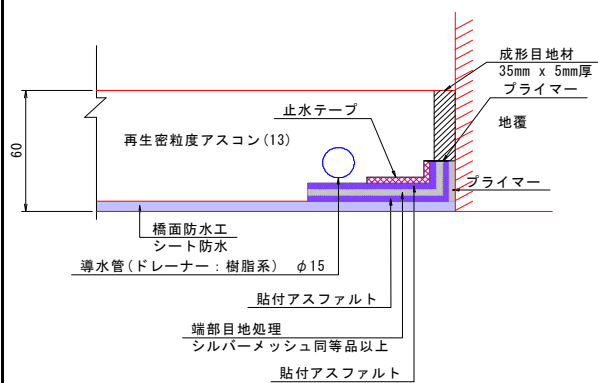
橋脚部
P1



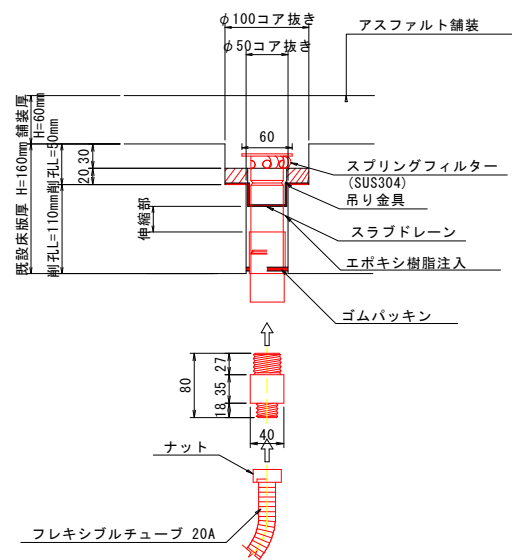
橋台部
A1



端部処理詳細図 S=1:2



床版削孔詳細 S=1:5



(1) 舗装版破碎工

- ・コンクリート舗装 舗装厚： 車道 60 mm
CAD図より算出 単位:m2

	第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間	合計
車道	64.22	50.05	50.05	64.22	228.54

- ・CO殻処理 舗装厚： 車道 60 mm
(AS殻処理)=(舗装厚)x(舗装面積) 単位:m3

	第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間	小計
車道	3.853	3.003	3.003	3.853	13.7

(2) 橋面防水工

- ・シート防水 CAD図より算出 単位:m2

	第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間	小計
車道	64.22	50.05	50.05	64.22	228.5

- ・ドレーンパイプ $\phi 42.7\text{mm}$, L=160mm
第1径間： 2
第2-1径間 2

	2	本
	2	本
合計	4	本

- ・導水管 樹脂系, $\phi 15\text{mm}$

第1径間							
1.73	+	8.77	+	1.73	+	8.77	21.00 m
第2-1径間							
0.83	+	0.83	+	7.31	+	7.31	16.28 m
第2-2径間							
0.83	+	0.83	+	7.31	+	7.31	16.28 m
第3径間							
1.73	+	8.77	+	1.73	+	8.77	21.00 m
合計							74.56 m

- ・フレキシブルチューブ $\phi 20\text{mm}$
第1径間： 1.00 x 2
第2-1径間 1.90 x 2

	2.00	m
	3.80	m
合計	5.80	m

・鉄筋探査	(下向き)								
第1径間 :	0.20	x	0.20	x	2			0.08	m2
第2-1径間 :	0.20	x	0.20	x	2			0.08	m2
						合計		0.16	m2

	(上向き)								
第1径間 :	0.20	x	0.20	x	2			0.08	m2
第2-1径間 :	0.20	x	0.20	x	2			0.08	m2
						合計		0.16	m2

・削孔	下向き	φ100mm,	L=50mm						
第1径間 :	2							2	孔
第2-1径間 :	2							2	孔
						合計		4	孔

	下向き	φ50mm,	L=110mm						
第1径間 :	2							2	孔
第2-1径間 :	2							2	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	2	x	0.110			0.162	kg
第2-1径間	0.736	x	2	x	0.110			0.162	kg
						合計		0.324	kg

・成形目地材									
車道	35mm x 5mm厚								
第1径間									
6.146	+	6.146	+	10.703	+	10.703		33.70	m
第2-1径間									
6.146	+	8.342	+	8.342				22.83	m
第2-2径間									
6.146	+	8.342	+	8.342				22.83	m
第3径間									
6.146	+	6.146	+	10.703	+	10.703		33.70	m
						合計		113.06	m

・端部処理工									
成形目地材と同様									
車道	113.06							113.06	m

・止水テープ									
成形目地材と同様									
車道	113.06							113.06	m

(3) アスファルト舗装工

項目	1層当り平均厚(mm)	平均幅員(m)	材料	歴青材料
車道 表層	60	6.00	再生密粒度アスコン(13)	無

CAD図より算出

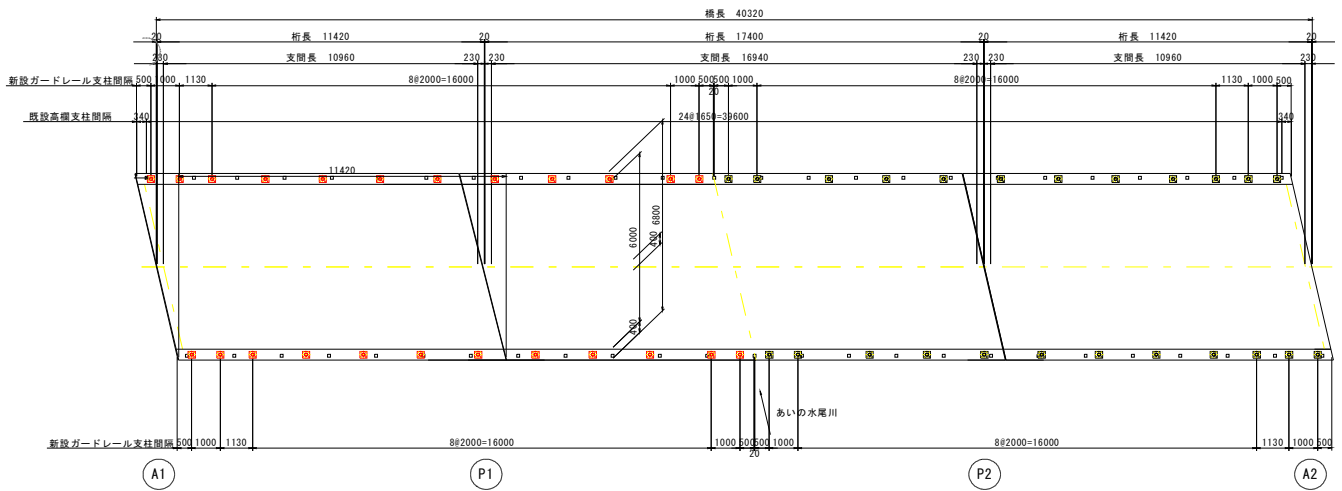
単位:m2

	第1径間	第2径間	第3径間	第4径間	合計
車道	64.22	50.05	50.05	64.22	228.54

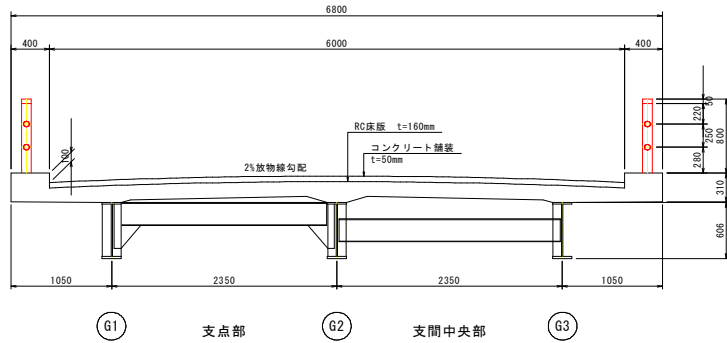
9. 防護柵取替工

根拠図

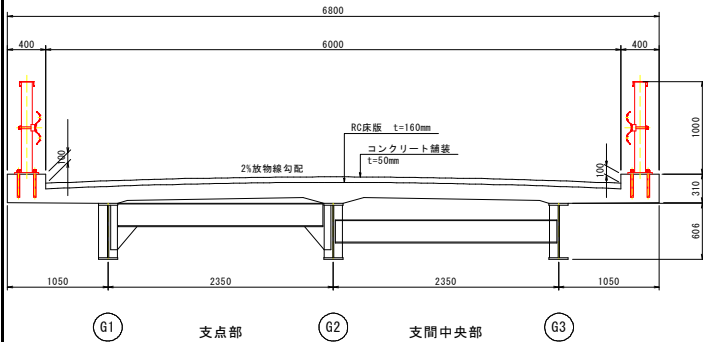
平面図 S=1:200



取替前

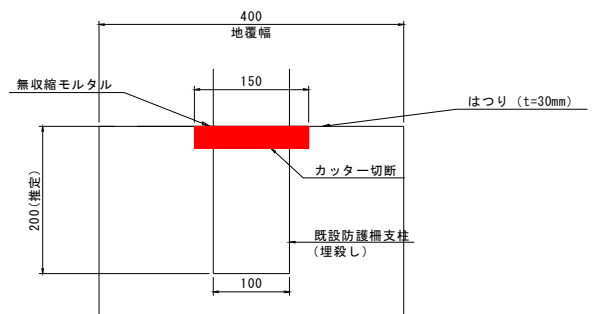


取替後

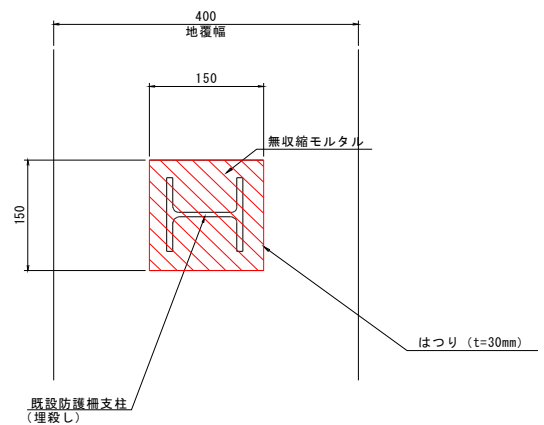


既設支柱部撤去詳細図 S=1:10

断面図



平面図



(1) 既設防護柵撤去 鋼製防護柵

・撤去延長

単位:m

	第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間	小計
上流側	11.45	8.71	-	-	20.16
下流側	11.45	8.71	-	-	20.16
合計	22.90	17.42	0.00	0.00	40.32

・既設支柱本数

単位:本

	第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間	小計
上流側	7	5	-	-	12
下流側	7	5	-	-	12
合計	14	10	0	0	24

・はつり t= 30 mm

1箇所当たり

(0.150 x 0.150 - 0.100 x 0.100)

0.0125 m2

第1径間: 0.0125 x 14

0.175 m2

第2-1径間: 0.0125 x 10

0.125 m2

合計 0.300 m2

・Co殻処理 t= 30 mm

第1径間: 0.1750 x 0.030

0.005 m3

第2-1径間: 0.1250 x 0.030

0.004 m3

合計 0.009 m3

・支柱部ガス切断

第1径間: 0.10 x 4 x 14

5.60 m

第2-1径間: 0.10 x 4 x 10

4.00 m

合計 9.60 m

・支柱撤去部補修 深さh= 30 mm 推定 無収縮モルタル

第1径間: 0.15 x 0.15 x 0.03 x 14

0.00945 m3

第2-1径間: 0.15 x 0.15 x 0.03 x 10

0.00675 m3

合計 0.0162 m3

(2) 新設防護柵設置

・設置延長

単位:m

	第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間	小計
上流側	11.45	8.71	-	-	20.16
下流側	11.45	8.71	-	-	20.16
合計	22.90	17.42	0.00	0.00	40.32

・新設支柱本数

単位:本

	第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間	小計
上流側	7	5	-	-	12
下流側	7	5	-	-	12
合計	14	10	0	0	24

・アンカーボルト

第1径間： 4 x 14
第2-1径間： 4 x 10

	56	本
	40	本
合計	96	本

・コンクリート削孔 $\phi 32$ L=250

第1径間： 4 x 14
第2-1径間： 4 x 10

	56	本
	40	本
合計	96	本

・鉄筋探査 下向き

第1径間： 0.40 x 0.40 x 14
第2-1径間： 0.40 x 0.40 x 10

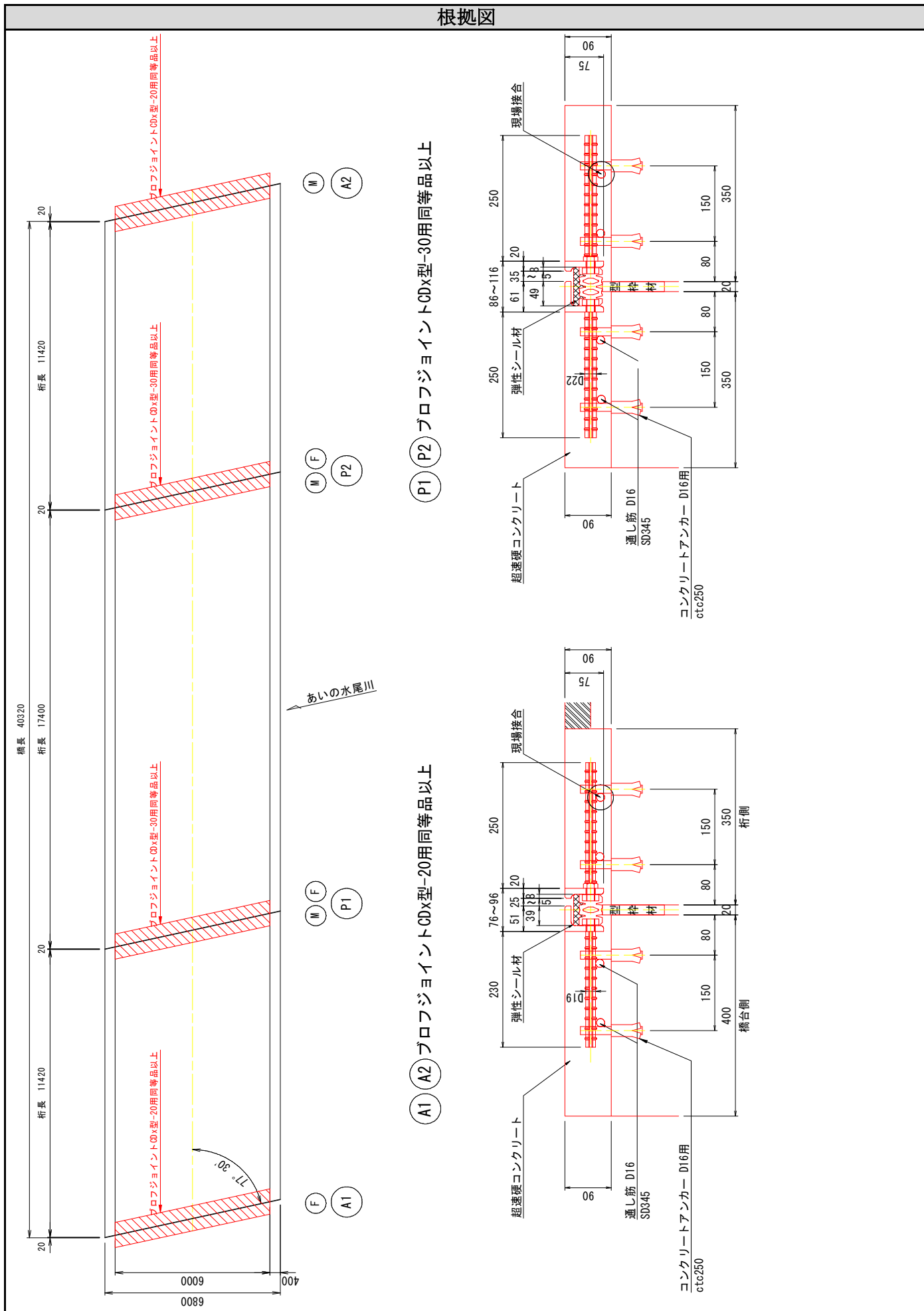
	2.24	m ²
	1.60	m ²
合計	3.84	m ²

・仮設防護柵

単位:m

	第1径間	第2-1径間	第2-2径間	第3径間	小計
上流側	11.45	8.71	-	-	20.16
下流側	11.45	8.71	-	-	20.16
合計	22.90	17.42	0.00	0.00	40.32

10. 伸縮装置取替工



(1) 新設伸縮装置

下部工	区分	常時設計伸縮量 (mm)	地震時許容伸縮量 (mm)	既設遊間 (mm)	重量 kg/1.8m	延長(m)
A1	車道	15.4	-	20	61.0	6.146
P1	車道	24.2	-	20	64.0	6.146
P2	車道	26.3	-	20	64.0	6.146
A2	車道	17.5	-	20	61.0	6.146
合計						24.584

(2) 差筋アンカー

SD345 D16

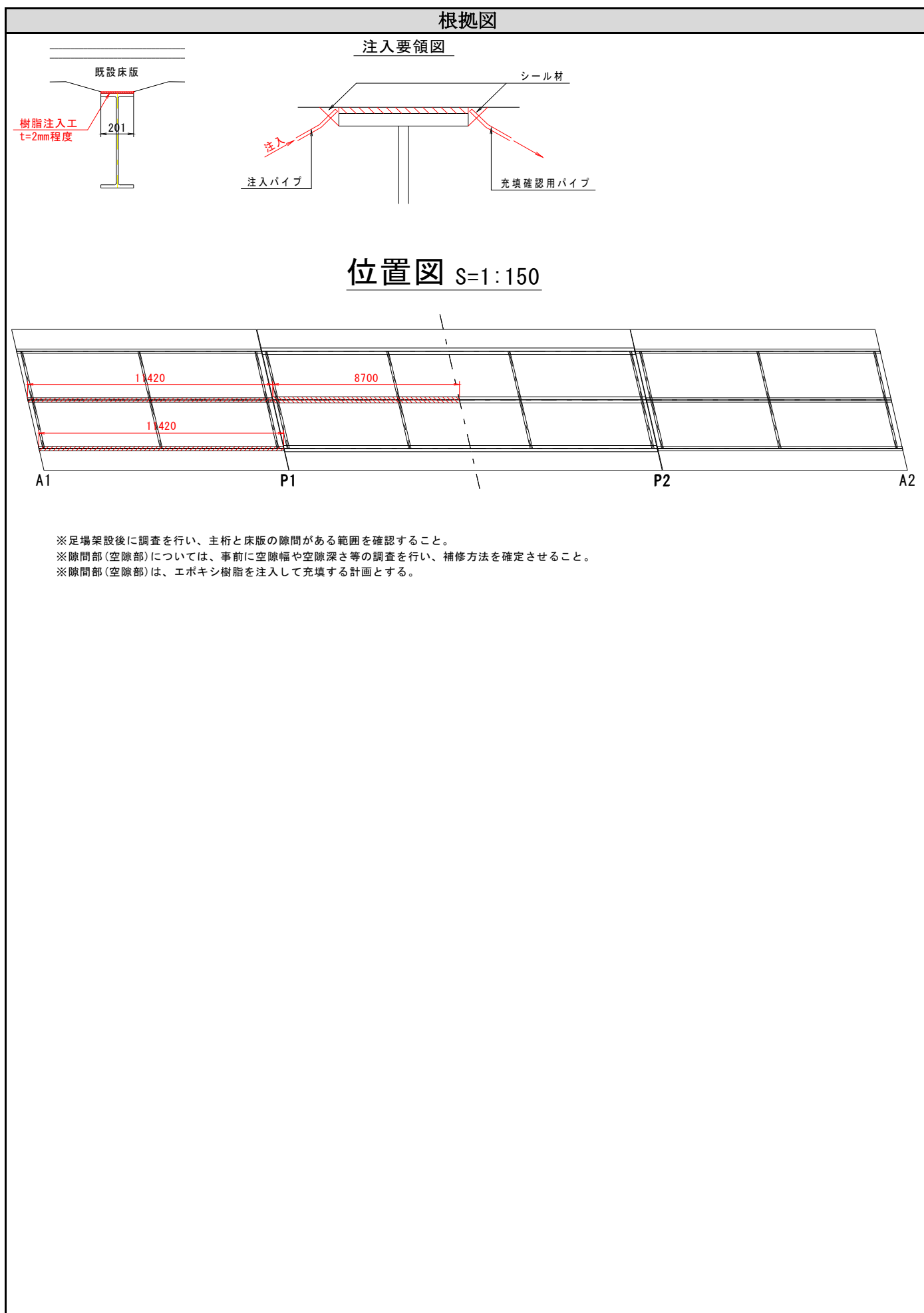
A1橋台	車道	24	x	2	x	2		96	本
P1橋脚	車道	24	x	2	x	2		96	本
P2橋脚	車道	24	x	2	x	2		96	本
A2橋台	車道	24	x	2	x	2	1	96	本
								合計	384 本

(3) 撤去工

・Co殻処理

A1橋台	車道	((770 - 96) x 90) / 1000000	x	6.146	0.37	m3
P1橋脚	車道	((720 - 116) x 90) / 1000000	x	6.146	0.33	m3
P2橋脚	車道	((720 - 116) x 90) / 1000000	x	6.146	0.33	m3
A2橋台	車道	((770 - 96) x 90) / 1000000	x	6.146	0.37	m3
					小計	1.41 m3

12. 樹脂注入工



(1) 施工延長

第1径間	G2主桁	11.420						<u>11.420</u>	m	
	G3主桁	11.420						<u>11.420</u>	m	
第2-1径間	G2主桁	8.700						<u>8.700</u>	m	
								<u>合計</u>	<u>31.540</u>	m

(2) 注入材 エポキシ樹脂

隙間厚さ：平均 2 mm フランジ幅： 200 mm 比重： 1.200 ロス率： 15 %
(1,200kg/m³)

単位当たり

$$0.002 \times 0.200 \times 1.000 \times 1200 \times 1.15 = 0.552 \text{ kg/m}$$

第1径間	G2主桁	11.420	x	0.552				<u>6.304</u>	kg	
	G3主桁	11.420	x	0.552				<u>6.304</u>	kg	
第2-1径間	G2主桁	8.700	x	0.552				<u>4.802</u>	kg	
								<u>合計</u>	<u>17.410</u>	m

(3) 注入器具

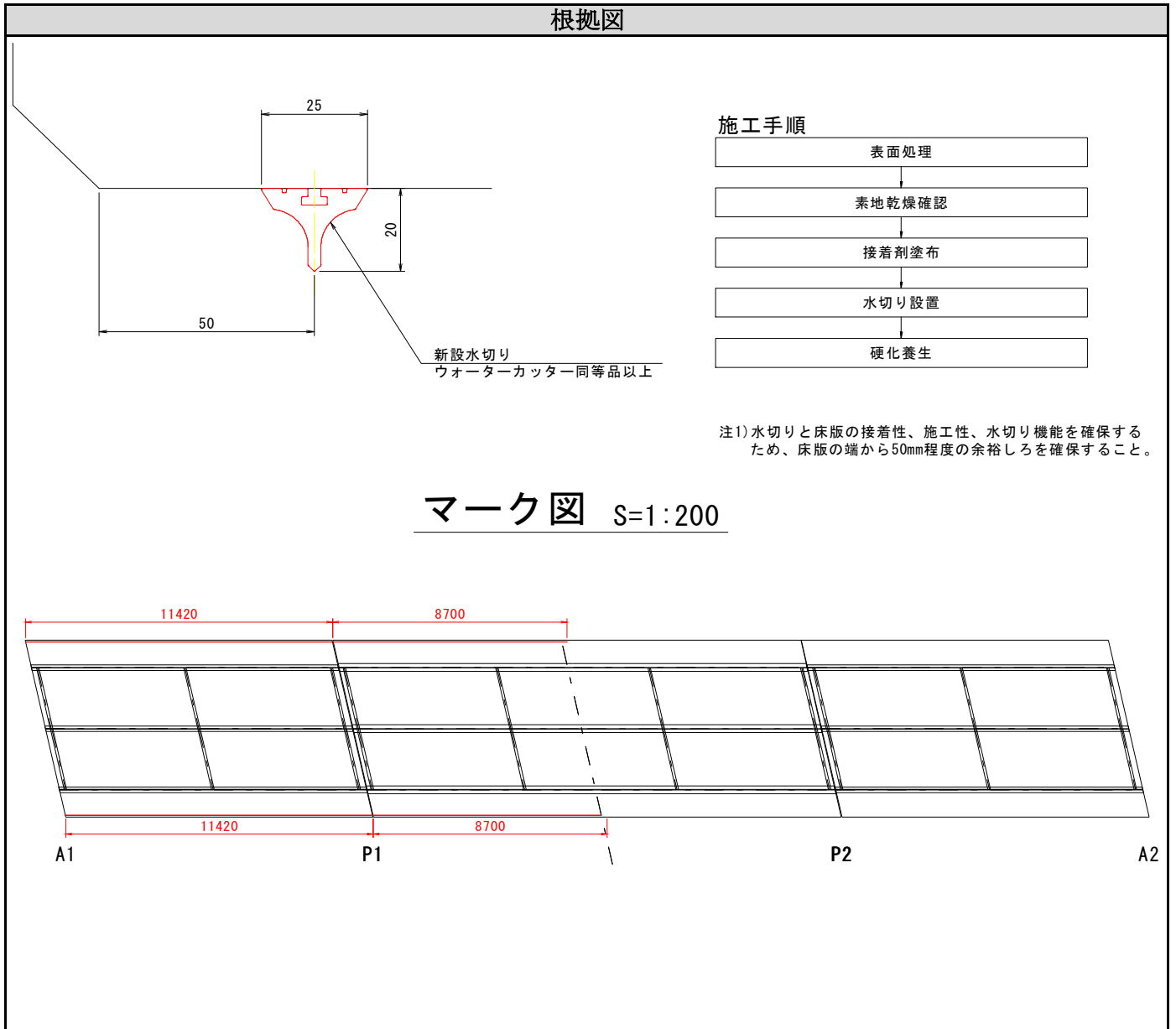
設置間隔：25cmにて算出

単位当たり

$$1.000 / 0.250 = 4 \text{ 個}$$

第1径間	G2主桁	11.420	x	4				<u>46</u>	個	
	G3主桁	11.420	x	4				<u>46</u>	個	
第2-1径間	G2主桁	8.700	x	4				<u>35</u>	個	
								<u>合計</u>	<u>127</u>	個

15. 水切り設置工

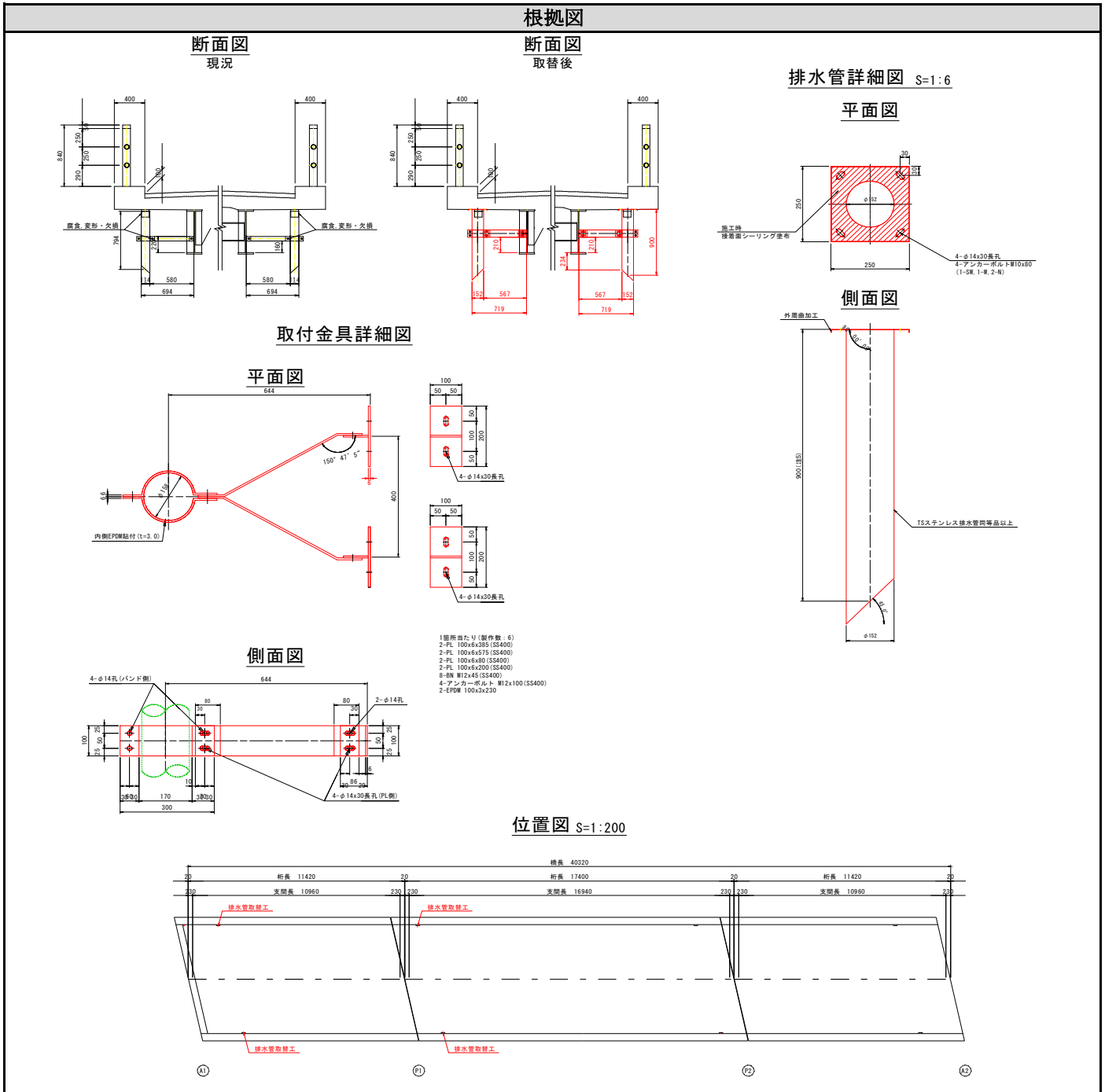


(1) 水切り設置工

設置延長

第1径間	11.42	x	2						
					=	22.84		m	
第2-1径間	8.70	x	2		=	17.40		m	
小計					=	40.24		m	

1. 排水管取替工



1.1 既設排水管撤去

管種 鋼管

撤去箇所数 4 箇所

撤去延長 0.794 x 4 = 3.18 m

1.2 新設排水管設置

管種 ステンレス管 (歩掛かりVP管使用)

設置箇所数 4 箇所

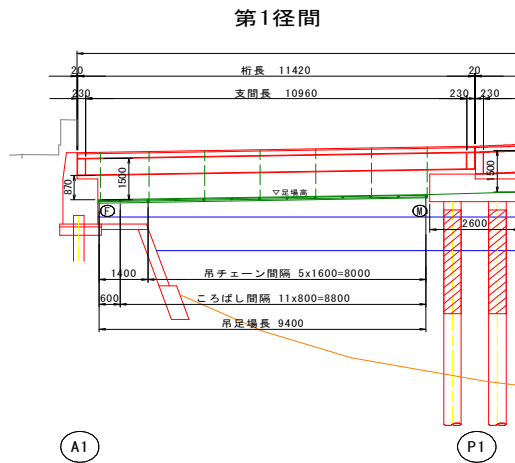
設置延長 0.9 x 4 = 3.60 m

1.3 現場孔明工

1箇所当たり 4 孔

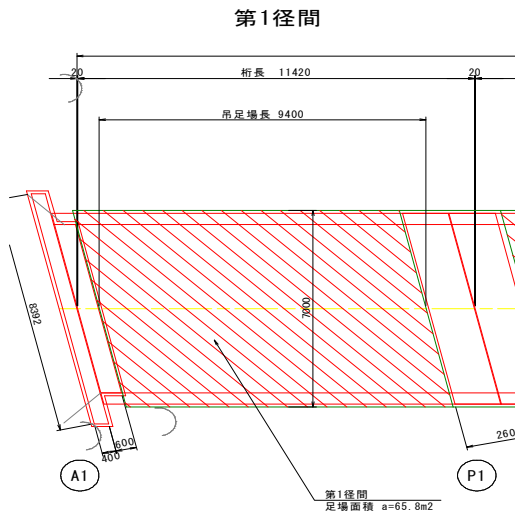
全箇所当たり 4 x 4 = 16 孔

根拠図



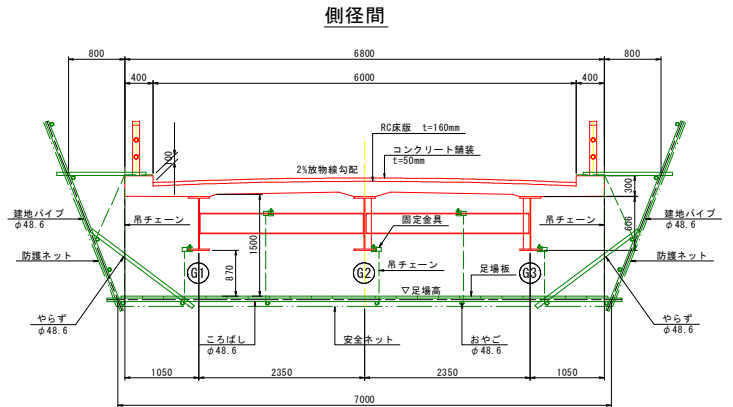
(A1)

(P1)



(A1)

(P1)



(1) 足場の種類

- ・桁高= 0.606 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 + タイプB

(2) 橋面積(足場面積)

- ・ A 橋面積(防護工面積) = W 全幅員(必要幅)(地覆外縁間距離)(m) x L 橋長又は必要長(m)

橋面積 (タイプ A1, A2, A3)

65.8 65.8 m²

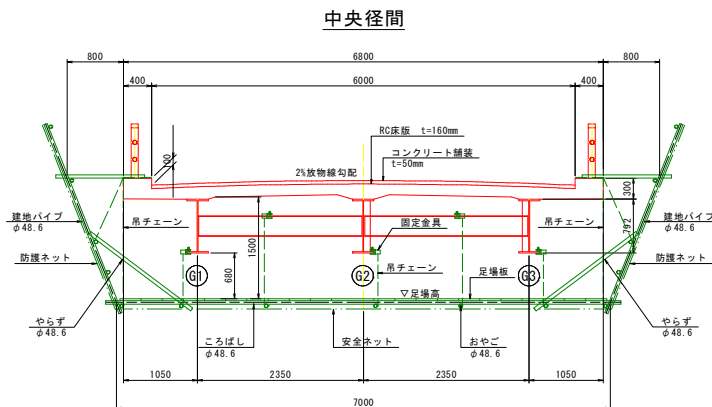
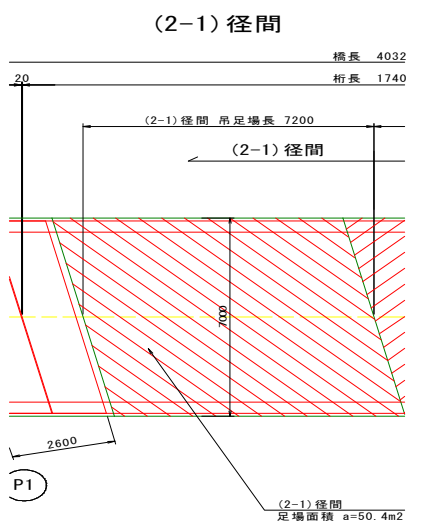
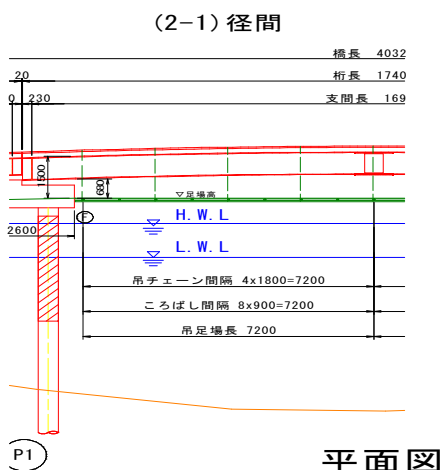
防護工面積 (タイプB(板張防護工、シート張防護工))

65.8 65.8 m²

足場面積 (タイプ C, D)

0 m²

根拠図



(1) 足場の種類

・桁高=	0.792	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 + タイプB

(2) 橋面積(足場面積)

・A 橋面積(防護工面積) = W 全幅員(必要幅)(地覆外縁間距離)(m) x L 橋長又は必要長(m)

橋面積 (タイプ A1, A2, A3)	50.4	50.4	m ²
防護工面積 (タイプB(板張防護工、シート張防護工))	50.4	50.4	m ²
足場面積 (タイプ C, D)	0	0	m ²