

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 無	m3	0.056	0.038	0.094	0.09	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	0.065	0.044	0.109	0.11	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	8.91	-	8.91	8.9	実数量計上
			シーラ材	kg	0.90	-	0.900	0.9	実数量計上
			注入材（エポキシ樹脂）	kg	0.13	-	0.130	0.1	ロス率15%考慮
			注入器具	個	38	-	38	38	0.25mピッチ
	塗装塗替工			式			1.0	1.0	
		塗装塗替工	RC-Ⅱ（剥離剤）	m2	252.27	-	252.3	252.3	塗膜剥離剤+電動工具
			上塗塗装のみ（排水管）	m2	3.12	-	3.1	3.1	
		塗膜くず処分		kg	154.77	-	154.8	154.8	※想定数量
		安全衛生保護具	電動ファン付呼吸用保護具	個	3	-	3	3	※供用期間:1ヶ月として算出
			呼吸用保護具用フィルター	個	60	-	60	60	※供用期間:1ヶ月として算出
			使い捨て化学防護服	着	60	-	60	60	※供用期間:1ヶ月として算出
			防護手袋	組	60	-	60	60	※供用期間:1ヶ月として算出
			シューズカバー	個	60	-	60	60	※供用期間:1ヶ月として算出
	伸縮装置取替工			式			1.0	1.0	
		新設伸縮装置	A1橋台:常時設計伸縮量16.3mm	m	3.04	-	3.04	3.0	プロフジョイントCDx-20用(同等品以上)
			P1橋脚:常時設計伸縮量26.7mm	m	3.04	-	3.04	3.0	プロフジョイントCDx-30用(同等品以上)
			P1橋脚:常時設計伸縮量26.7mm	m	3.04	-	3.04	3.0	プロフジョイントCDx-30用(同等品以上)
			A2橋台:常時設計伸縮量20.4mm	m	3.04	-	3.04	3.0	プロフジョイントCDx-30用(同等品以上)
		既設伸縮装置撤去		m	12.00	-	12.00	12.0	ゴム製伸縮装置
		後打ちコンクリート	超速硬コンクリート	m3	0.78	-	0.78	0.78	実数量計上
		コンクリートアンカー	SD345 D16	本	192	-	192	192	実数量計上
		通し筋	SD345 D16	本	16	-	16	16	実数量計上
		シーラ材	シリコン系	L	2.8	-	2.8	2.8	実数量計上
	防護柵取替工			式			1.0	1.0	
		撤去延長	ガードレール	m	99.88	-	99.9	99.9	実数量計上
		既設支柱本数		本	54	-	54	54	実数量計上
		はつり	t=30mm	m2	4.74	-	4.7	4.7	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
					上部工	下部工			
		カッター工		m	37.80	-	37.8	37.8	実数量計上
		支柱部ガス切断		m	20.35	-	20.3	20.3	実数量計上
		無収縮モルタル		m3	0.10	-	0.10	0.10	推定深さ=200mm
		設置延長	ガードレールC種	m	99.88	-	99.9	99.9	実数量計上
		新設支柱本数		本	54	-	54	54	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=180	本	216	-	216	216	実数量計上
		コンクリート削孔	φ26 L=180	本	216	-	216	216	実数量計上
		鉄筋探査	下向き	m2	3.38	-	3.4	3.4	実数量計上
	水切り設置工			式			1.0	1.0	
		設置延長	ウォーターカッター同等品	m	99.72	-	99.7	99.7	実数量計上
	仮設工			式			1.0	1.0	
		吊り足場	タイプA1	m2	243.058	-	243.06	243.1	実数量計上
			タイプE	m2	243.058	-	243.06	243.1	実数量計上
			防護面積	m2	243.058	-	243.06	243.1	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

中央橋

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		
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）							実数量計上
			鉄筋防錆処理 無	m3	0.031	0.018	0.007	0.056	実数量計上
		断面修復材							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	0.036	0.021	0.008	0.065	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	3.77	2.57	2.57	8.91	実数量計上
			シール材	kg	0.38	0.26	0.26	0.90	実数量計上
			注入材（エポキシ樹脂系）	kg	0.05	0.04	0.04	0.13	ロス率15%考慮
			注入器具	個	16	11	11	38	0.25mピッチ
	塗装塗替工			式				1.0	
		塗装塗替工	RC-Ⅱ（剥離剤）	m2	84.09	84.09	84.09	252.27	塗膜剥離剤+電動工具
			上塗塗装のみ（排水管）	m2	1.04	1.04	1.04	3.12	
		塗膜くず処分		kg	51.59	51.59	51.59	154.77	※想定数量
		安全衛生保護具	電動ファン付呼吸用保護具	個				3	※供用期間：1ヶ月として算出
			呼吸用保護具用フィルター	個				60	※供用期間：1ヶ月として算出
			使い捨て化学防護服	着				60	※供用期間：1ヶ月として算出
			防護手袋	組				60	※供用期間：1ヶ月として算出
			シューズカバー	個				60	※供用期間：1ヶ月として算出
	伸縮装置取替工			式				1.0	
		新設伸縮装置	A1橋台：常時設計伸縮量16.3mm	m	3.04	-	-	3.04	20用
			P1橋脚：常時設計伸縮量26.7mm	m	3.04	-	-	3.04	30用
			P1橋脚：常時設計伸縮量26.7mm	m	-	3.04	-	3.04	30用
			A2橋台：常時設計伸縮量20.4mm	m	-	-	3.04	3.04	30用
		既設伸縮装置撤去		m	6.00	3.00	3.00	12.00	ゴム製伸縮装置
		後打ちコンクリート	超速硬コンクリート	m3	0.39	0.19	0.20	0.78	実数量計上
		コンクリートアンカー	SD345 D16	本	96	48	48	192	実数量計上
		通し筋	SD345 D16	本	8	4	4	16	実数量計上
		シール材	シリコン系	L	1.40	0.70	0.70	2.80	実数量計上

1.1 上部工数量集計表

中央橋

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		
	防護柵取替工			式				1.0	
		撤去延長	ガードレール	m	33.28	33.32	33.28	99.88	実数量計上
		既設支柱本数		本	18	18	18	54	実数量計上
		はつり	t=30mm	m2	1.58	1.58	1.58	4.74	実数量計上
		カッター工		m	12.60	12.60	12.60	37.80	実数量計上
		支柱部ガス切断		m	6.78	6.78	6.78	20.35	実数量計上
		無収縮モルタル		m3	0.03	0.03	0.03	0.10	推定深さ=200mm
		設置延長	ガードレールC種	m	33.28	33.32	33.28	99.88	実数量計上
		新設支柱本数		本	18	18	18	54	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=180	本	72	72	72	216	実数量計上
		コンクリート削孔	φ26 L=180	本	72	72	72	216	実数量計上
		鉄筋探査	下向き	m2	1.13	1.13	1.13	3.38	実数量計上
	水切り設置工			式				1.0	
		設置延長	ウォーターカッター同等品	m	33.24	33.24	33.24	99.72	実数量計上
	仮設工			式				1.0	
		吊り足場	タイプA1	m2	80.56	81.94	80.56	243.06	実数量計上
			タイプE	m2	80.56	81.94	80.56	243.06	実数量計上
			防護面積	m2	80.56	81.94	80.56	243.06	実数量計上
			湿式塗膜剥離工用養生シート	m2	80.56	81.94	80.56	243.06	実数量計上

1.2 下部工数量集計表

中央橋

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 無	m3	-	0.008	0.030	0.000	0.038	実数量計上
		断面修復材								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	-	0.009	0.035	0.000	0.044	ロス率18%考慮

- ・上部工 橋面

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	150	100	50	0.0150	0.0008	無	
合計							0.0008		
防錆処理 有							0.0000		
防錆処理 無							0.0008		

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(親柱)0101	ア	剥離	100	150	50	0.0150	0.0008	無	
地覆0201	イ	剥離	500	150	50	0.0750	0.0038	無	
地覆0201	ウ	剥離	150	100	50	0.0150	0.0008	無	
合計							0.0054		
防錆処理 有							0.0000		
防錆処理 無							0.0054		

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0203	ア	豆板	800	650	50	0.5200	0.0260	無	
床版0203	イ	豆板	150	500	50	0.0750	0.0038	無	
合計							0.0298		
防錆処理 有							0.0000		
防錆処理 無							0.0298		

〈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
床版0203	コ	豆板	200	500	50	0.1000	0.0050	無	
床版0203	サ	豆板	400	650	50	0.2600	0.0130	無	
合計							0.0180		
							防錆処理 有	0.0000	
							防錆処理 無	0.0180	

〈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
床版0201	力	豆板	100	300	50	0.0300	0.0015	無	
合計							0.0015		
							防錆処理 有	0.0000	
							防錆処理 無	0.0015	

・下部工

〈P1橋脚〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	深さ t 【mm】	面積 A 【m2】	体積 V 【m3】	防錆 処理	備考
橋脚[梁部]0102	ア	剥離	300	500	50	0.1500	0.0075	無	
橋脚[柱部・壁部]0102	イ	剥離	200	50	50	0.0100	0.0005	無	
合計							0.0080		
							防錆処理 有	0.0000	
							防錆処理 無	0.0080	

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	深さ t 【mm】	面積 A 【m2】	体積 V 【m3】	防錆 処理	備考
橋脚[梁部] 0102	ア	剥離	400	100	50	0.0400	0.0020	無	
橋脚[梁部] 0102	イ	剥離	1000	100	50	0.1000	0.0050	無	
橋脚[柱部・壁部] 0102	ウ	豆板	900	500	50	0.4500	0.0225	無	
合計							0.0295		
							防錆処理 有	0.0000	
							防錆処理 無	0.0295	

2.2 施工体積

防錆処理無

上部工 橋面

第1径間 0.0008

第3径間 0.0054

上部工 桁下面

第1径間 0.0298

第2径間 0.0180

第3径間 0.0015

下部工

P1 橋脚 0.0080

P2 橋脚 0.0295

	=	0.001	m3
	=	0.005	m3
小計		0.006	m3
	=	0.030	m3
	=	0.018	m3
	=	0.002	m3
小計		0.050	m3
	=	0.008	m3
	=	0.030	m3
小計		0.038	m3
合計		0.094	m3

防錆処理無

上部工 橋面

第1径間 0.001 x 1.180

第3径間 0.005 x 1.180

= 0.001 m3

= 0.006 m3

小計 0.007 m3

上部工 桁下面

第1径間 0.030 x 1.180

第2径間 0.018 x 1.180

第3径間 0.002 x 1.180

= 0.035 m3

= 0.021 m3

= 0.002 m3

小計 0.058 m3

下部工

P1 橋脚 0.008 x 1.180

P2 橋脚 0.030 x 1.180

= 0.009 m3

= 0.035 m3

小計 0.044 m3

合計 0.109 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 0.001 x 2.3

第3径間 0.005 x 2.3

= 0.001 m3

= 0.002 t

= 0.005 m3

= 0.012 t

小計 0.006 m3

0.014 t

下部工

P1 橋脚 0.008 x 2.3

P2 橋脚 0.030 x 2.3

= 0.008 m3

= 0.018 t

= 0.030 m3

= 0.069 t

小計 0.038 m3

0.087 t

3. ひび割れ補修工(低圧注入工法)

3.1 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】	備考
床板0203	1	床板ひびわれ	0.20	1,300	
床板0203	2	床板ひびわれ	0.20	1,170	
床板0203	3	床板ひびわれ	0.20	1,170	
地覆0201	4	地覆ひびわれ	0.20	130	
合計			平均ひびわれ幅 0.20	3,770	

〈第2径間〉

部材	No.	種別	幅 W 【mm】	延長 L 【mm】	備考
床版0202	1	床版ひびわれ	0.20	1,000	
床版0202	2	床版ひびわれ	0.20	1,570	
合計			平均ひびわれ幅 0.20	2,570	

〈第3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	120	
床板0201	2	床板ひびわれ	0.20	1,450	
床板0203	3	床板ひびわれ	0.20	1,000	
合計			平均ひびわれ幅 0.20	2,570	

3.2 施工延長

上部工 橋面

上部工 桁下面

第1径間	3.77	=	3.77	m
第2径間	2.57	=	2.57	m
第3径間	2.57	=	2.57	m

合計	8.91	m
----	------	---

3.3 シール材

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

単位当たり

0.030	x	0.002	x	1.000	x	1700	x	1.00	=	0.102	kg/m
-------	---	-------	---	-------	---	------	---	------	---	-------	------

全延長当たり

上部工 桁下面

第1径間	3.77	x	0.102	=	0.38	kg
第2径間	2.57	x	0.102	=	0.26	kg
第3径間	2.57	x	0.102	=	0.26	kg

合計	0.90	kg
----	------	----

3.4 注入材 (エポキシ樹脂系)

上部工 橋面

上部工 桁下面

・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

・第2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

・第3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

全延長当たり

上部工 桁下面

第1径間 3.77 x 0.014 = 0.05 kg

第2径間 2.57 x 0.014 = 0.04 kg

第3径間 2.57 x 0.014 = 0.04 kg

合計 0.13 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 桁下面

第1径間 3.77 x 4 = 16 個

第2径間 2.57 x 4 = 11 個

第3径間 2.57 x 4 = 11 個

合計 38 個

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径間	第3径間	合計	備考
主桁	RC-Ⅱ	m2	76.92	76.92	76.92	230.76	
対傾構・横桁	RC-Ⅱ	m2	6.62	6.62	6.62	19.86	
支承	RC-Ⅱ	m2	0.14	0.14	0.14	0.42	
排水管	上塗塗装のみ	m2	1.04	1.04	1.04	3.12	
排水管留め具	RC-Ⅱ	m2	0.41	0.41	0.41	1.23	
合計	RC-Ⅱ	m2	84.09	84.09	84.09	252.27	
	上塗塗装のみ	m2	1.04	1.04	1.04	3.12	

5.2 塗装面積詳細

◆主桁(G1, G2)

面数															個数		NET	
U-Flg	下面	(	0.30	-	0.013	)	x	16.62	x	1	x	1	x	=	4.77	m2		
WEB			0.65				x	16.62	x	2	x	1	x	=	21.67	m2		
L-Flg	上面	(	0.20	-	0.013	)	x	0.865	x	1	x	2	x	=	0.32	m2		
L-Flg	上面	(	0.30	-	0.013	)	x	16.62	x	1	x	1	x	=	4.77	m2		
L-Flg	上面		0.05				x	0.50	x	1	x	4	x	0.5	=	0.05	m2	
L-Flg	下面		0.20				x	0.865	x	1	x	2	x	=	0.35	m2		
L-Flg	下面		0.30				x	16.62	x	1	x	1	x	=	4.99	m2		
L-Flg	下面		0.05				x	0.50	x	1	x	4	x	0.5	=	0.05	m2	
L-Flg	側面		0.02				x	16.62	x	2	x	1	x	=	0.80	m2		
Stiff			0.09				x	0.652	x	2	x	6	x	=	0.70	m2		
控除																		
U-Flg 控除	下面	-	0.009				x	0.09	x	1	x	6	x	=	-0.005	m2		
L-Flg 控除	上面	-	0.009				x	0.09	x	1	x	6	x	=	-0.005	m2		
												1主桁当たり	Σ	=	38.46	m2		
												1径間当たり	Σ	=	76.92	m2		

◆端横桁

							面数	個数	NET						
U-Flg	下面	(	0.09	-	0.009	)	x	1.70	x	1	x	=	0.14	m2	
WEB			0.274				x	1.807	x	1	x	=	0.50	m2	
WEB		(	0.274	+	0.013	)	x	1.807	x	1	x	=	0.52	m2	
L-Flg	上面	(	0.09	-	0.009	)	x	1.96	x	1	x	=	0.16	m2	
L-Flg	下面		0.09				x	1.96	x	1	x	=	0.18	m2	
L-Flg	側面		0.013				x	1.807	x	1	x	=	0.02	m2	
V.Stiff			0.22				x	0.102	x	2	x	0.5	=	0.04	m2
										1桁当たり	Σ	=	1.55	m2	
										1径間当たり	Σ	=	3.11	m2	

◆中間横桁

					面数	個数	NET						
U-Flg	上面	0.09	x	1.96	x	1	x	1	x	=	0.18	m2	
U-Flg	下面	(0.09 - 0.009)	x	1.96	x	1	x	1	x	=	0.16	m2	
U-Flg	側面	0.013	x	1.807	x	1	x	1	x	=	0.02	m2	
WEB		0.274	x	1.807	x	1	x	1	x	=	0.50	m2	
		0.30	x	1.807	x	1	x	1	x	=	0.54	m2	
L-Flg	上面	(0.09 - 0.009)	x	1.96	x	1	x	1	x	=	0.16	m2	
L-Flg	下面	0.09	x	1.96	x	1	x	1	x	=	0.18	m2	
L-Flg	側面	0.013	x	1.807	x	1	x	1	x	=	0.02	m2	
									1桁当たり	Σ	=	1.75	m2
									1径間当たり	Σ	=	3.51	m2
									横桁合計	Σ	=	6.62	m2

◆支承

							面数	個数	NET		
固定支承			0.08	x	0.09	x	1	x	2	x	= 0.01 m2
固定支承			0.05	x	0.08	x	1	x	4	x	= 0.02 m2
固定支承	0.04	x	0.04	x	3.14	x	1	x	4	x	0.25 = 0.01 m2
可動支承			0.08	x	0.09	x	1	x	2	x	= 0.01 m2
可動支承			0.01	x	0.08	x	1	x	4	x	= 0.003 m2
			0.04	x	0.04	x	1	x	4	x	= 0.01 m2
可動支承	0.04	x	0.04	x	3.14	x	1	x	4	x	0.25 = 0.01 m2
										1主桁当たり	Σ = 0.07 m2
										1径間当たり	Σ = 0.14 m2

◆排水装置

排水装置

排水管	(	0.100	x	3.14	x	0.83	)	x	4	x	個数	NET	=	1.04	m2
										1径間当たり	Σ	=	1.04	m2	
※排水管は上塗塗装のみ行う。															

排水管留め具	0.05	x	(	0.07	+	0.388	)	x	2	x	8	x	面数	個数	NET	=	0.37	m2
	0.05	x	(	0.055	+	0.050	)	x	2	x	4	x				=	0.04	m2
										1径間当たり	Σ	=	0.41	m2				

7. 伸縮装置取替工

(1) 伸縮装置

(SS400 + 合成ゴム + SD345 + 弾性シール材)

- ・ A1橋台
- ・ P1橋脚
- ・ P2橋脚
- ・ A2橋台

=	3.040	m
=	3.040	m
=	3.040	m
=	3.040	m
合計	12.160	m

(2) シール材 (シリコン系)

シール幅35mm、厚さ20mm、延長1.000mmとして算出

- ・ A1橋台 0.035 x 0.020 x 1.000 x 1000
- ・ P1橋脚 0.035 x 0.020 x 1.000 x 1000
- ・ P2橋脚 0.035 x 0.020 x 1.000 x 1000
- ・ A2橋台 0.035 x 0.020 x 1.000 x 1000

=	0.70	ℓ
=	0.70	ℓ
=	0.70	ℓ
=	0.70	ℓ
合計	2.80	ℓ

(3) 後打コンクリート (超速硬コンクリート)

幅員3.000m、幅0.400m(橋台側)、0.350m(桁側)、厚さ0.090mとして算出

- ・ A1橋台 3.000 x (0.400 + 0.350) x 0.090
- ・ P1橋脚 3.000 x 0.350 x 0.090 x 2
- ・ P2橋脚 3.000 x 0.350 x 0.090 x 2
- ・ A2橋台 3.000 x (0.400 + 0.350) x 0.090

=	0.203	m3
=	0.189	m3
=	0.189	m3
=	0.203	m3
合計	0.784	m3

(4) 通し筋 (SD345)

- ・ A1橋台 D16 x 3.000
- ・ P1橋脚 D16 x 3.000
- ・ P2橋脚 D16 x 3.000
- ・ A2橋台 D16 x 3.000

=	4	本
=	4	本
=	4	本
=	4	本
合計	16	本

(5) コンクリートアンカー

- ・ A1橋台 D16 12 x 2 x 2
- ・ P1橋脚 D16 12 x 2 x 2
- ・ P2橋脚 D16 12 x 2 x 2
- ・ A2橋台 D16 12 x 2 x 2

=	48	本
=	48	本
=	48	本
=	48	本
合計	192	本

(6) 殻処理

幅員3.000m、幅0.400m(橋台側)、0.350m(桁側)、厚さ0.090mとして算出

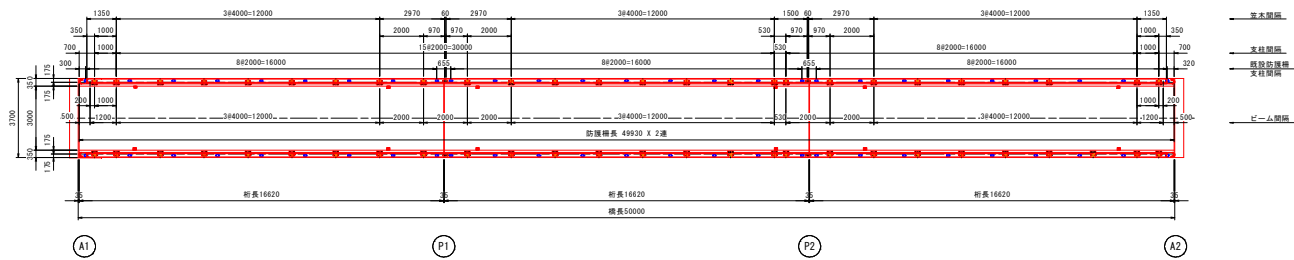
- ・ A1橋台 3.000 x (0.400 + 0.350) x 0.090
- ・ P1橋脚 3.000 x 0.350 x 0.090 x 2
- ・ P2橋脚 3.000 x 0.350 x 0.090 x 2
- ・ A2橋台 3.000 x (0.400 + 0.350) x 0.090

=	0.203	m3
=	0.189	m3
=	0.189	m3
=	0.203	m3
合計	0.784	m3

8. 防護柵取替工

根拠図

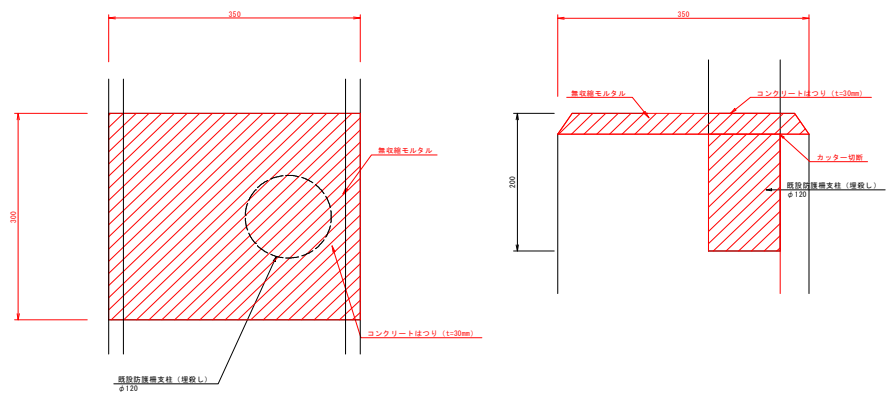
平面割付図 S=1:100



既設防護柵撤去 支柱部詳細図 S=1:3

平面図

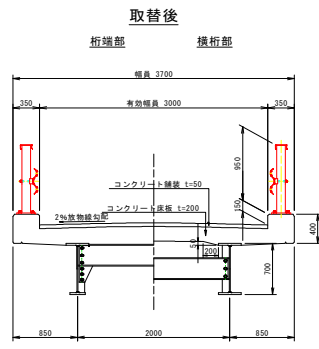
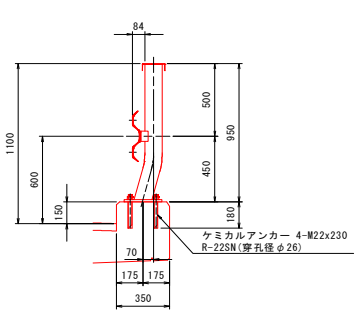
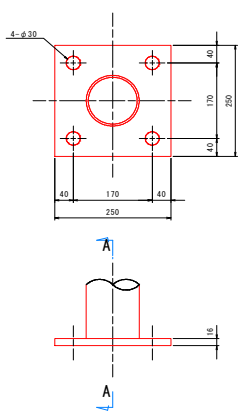
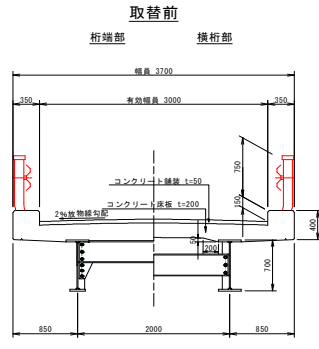
断面図



上部工断面図 S=1:30

ベースプレート詳細図 S=1:5

支柱詳細図



(1) 既設防護柵撤去

ガードレール

単位:m

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
上流側	16.64	16.66	16.64	49.94
下流側	16.64	16.66	16.64	49.94
合計	33.28	33.32	33.28	99.88

・既設支柱本数

単位:本

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
上流側	9	9	9	27
下流側	9	9	9	27
合計	18	18	18	54

・はつり

t= 30 mm

1箇所当たり

$$(0.350 + 0.310) \times \frac{1}{2} \times 0.300 - 0.06 \times 0.06 \times 3.14 = 0.0877 \text{ m}^2$$

第1径間:	0.0877	x	18	1.579	m ²
第2径間:	0.0877	x	18	1.579	m ²
第3径間:	0.0877	x	18	1.579	m ²

合計 4.736 m²

・カッター工

第1径間:	0.350	x	2	x	18	12.600	m
第2径間:	0.350	x	2	x	18	12.600	m
第3径間:	0.350	x	2	x	18	12.600	m

合計 37.800 m

・Co殻処理

t= 30 mm

第1径間:	1.579	x	0.030	0.047	m ³
第2径間:	1.579	x	0.030	0.047	m ³
第3径間:	1.579	x	0.030	0.047	m ³

合計 0.142 m³

・支柱部ガス切断

第1径間:	3.14	x	0.1200	x	18	6.782	m
第2径間:	3.14	x	0.1200	x	18	6.782	m
第3径間:	3.14	x	0.1200	x	18	6.782	m

合計 20.346 m

・無収縮モルタル

第1径間:	0.060	x	0.060	x	3.14	x	0.170	x	18	0.035	m ³
	(0.350 + 0.310)	x	1/2	x	0.300	x	0.03	x	18	0.053	m ³
第2径間:	0.060	x	0.060	x	3.14	x	0.170	x	18	0.035	m ³
	(0.350 + 0.310)	x	1/2	x	0.300	x	0.03	x	18	0.053	m ³
第3径間:	0.060	x	0.060	x	3.14	x	0.170	x	18	0.035	m ³
	(0.350 + 0.310)	x	1/2	x	0.300	x	0.03	x	18	0.053	m ³

合計 0.264 m³

(2) 新設防護柵設置

・設置延長

単位:m

	第1径間	第2径間	第3径間	小計
上流側	16.64	16.66	16.64	49.94
下流側	16.64	16.66	16.64	49.94
合計	33.28	33.32	33.28	99.88

・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	9	9	9	27
下流側	9	9	9	27
合計	18	18	18	54

・アンカーボルト(ケミカルアンカーM22 埋め込み長L=180)

第1径間:	4	x	18
第2径間:	4	x	18
第3径間:	4	x	18

72	本
72	本
72	本

合計 216 本

・コンクリート削孔 $\phi 28$ L=180

第1径間:	4	x	18
第2径間:	4	x	18
第3径間:	4	x	18

72	本
72	本
72	本

合計 216 本

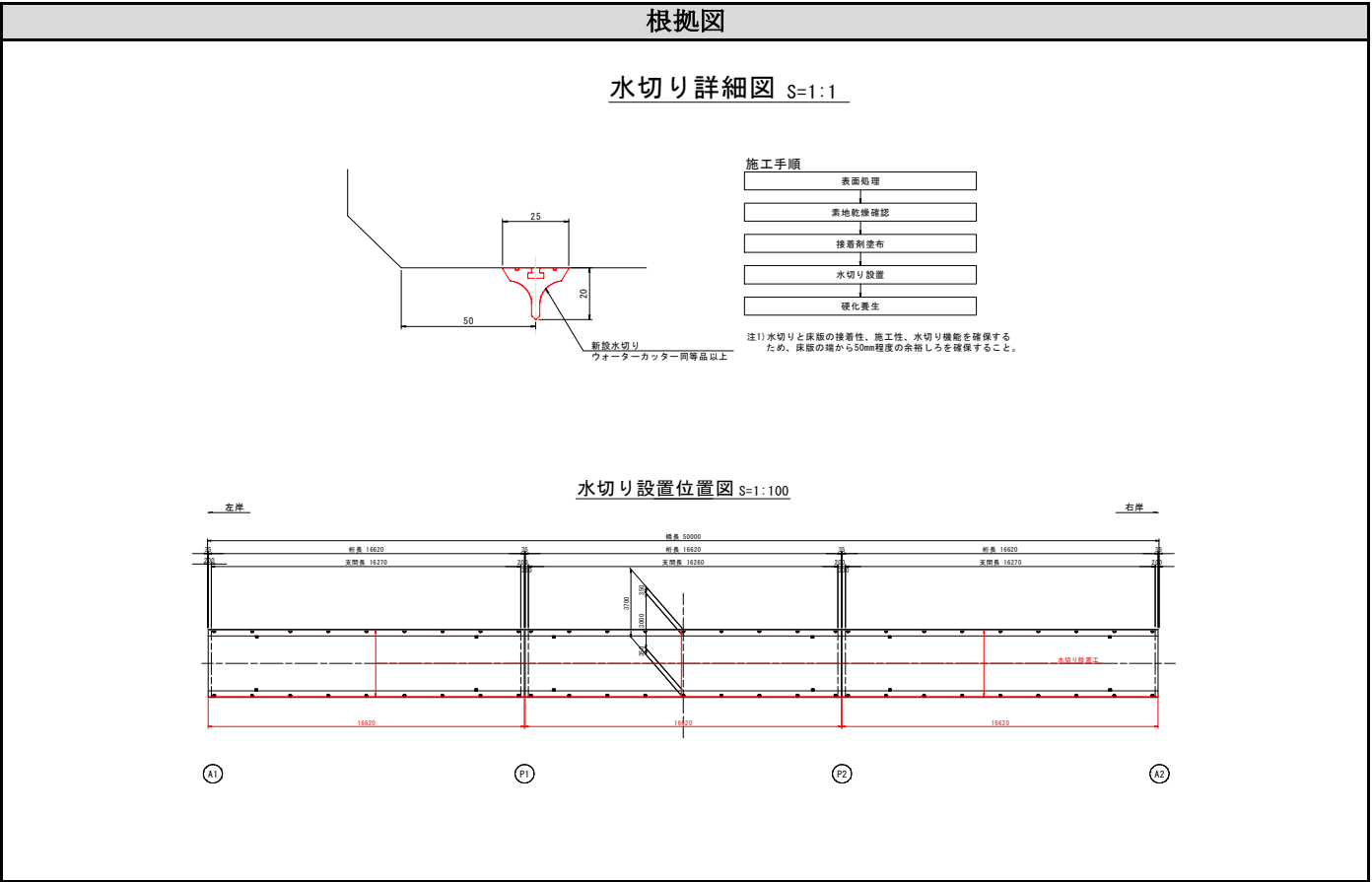
・鉄筋探査 下向き

第1径間:	0.25	x	0.25	x	18
第2径間:	0.25	x	0.25	x	18
第3径間:	0.25	x	0.25	x	18

1.13	m2
1.13	m2
1.13	m2

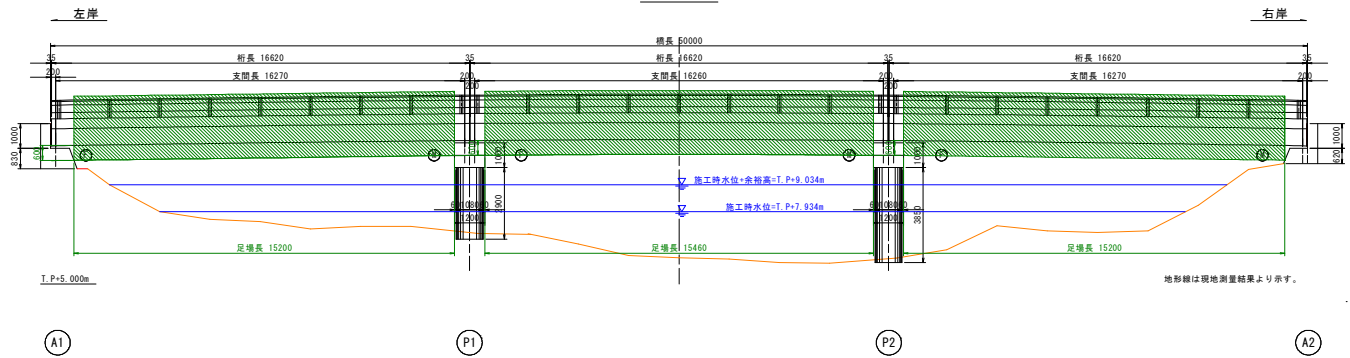
合計 3.38 m2

9. 水切り設置工

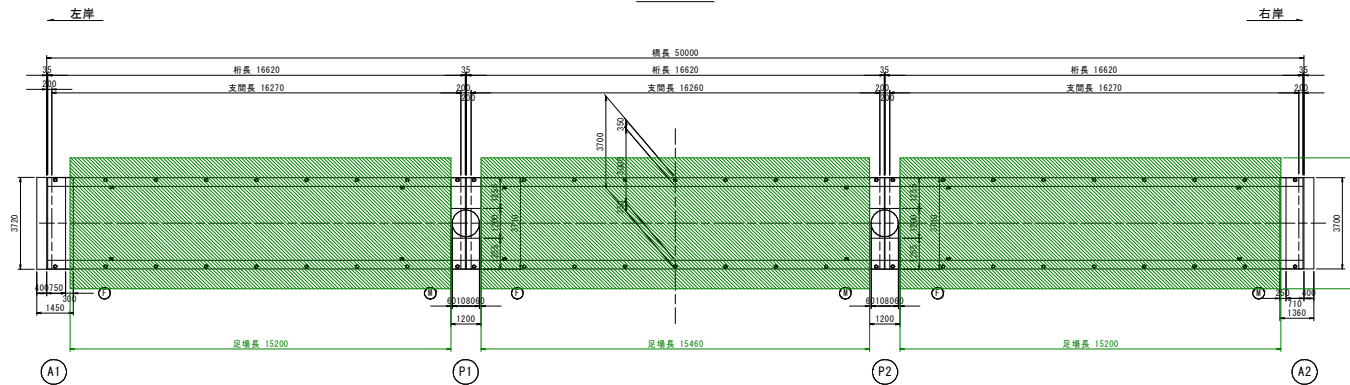


根拠図

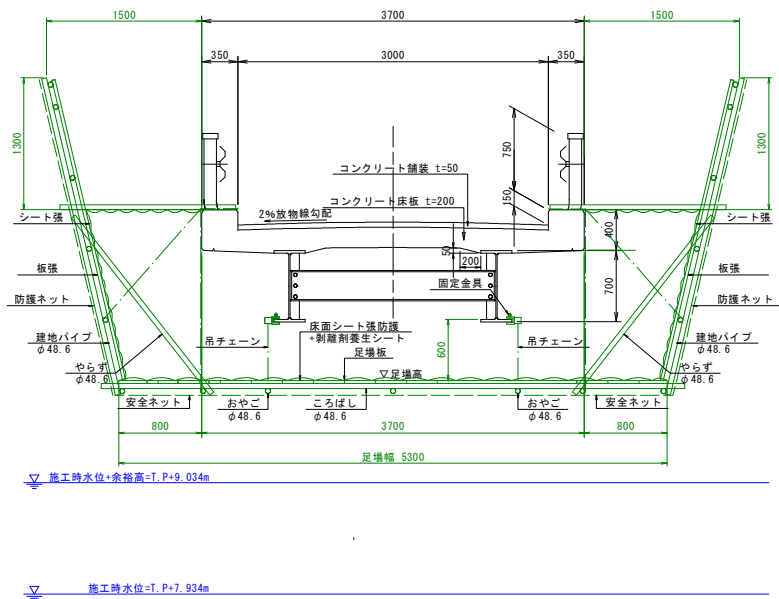
側面図



平面図



上部工断面図 S=1:30
横析部



施工時水位はA1橋台側を示す。

(1) 足場の種類

◆ 上部工

・桁高= 0.70 m

(2) 足場面積

タイプ A1・E

・第1径間	5.30	x	15.20	80.56	m2
・第2径間	5.30	x	15.46	81.94	m2
・第3径間	5.30	x	15.20	80.56	m2
合計				243.06	m2

防護工面積

タイプ A1 床面シート張防護

・第1径間	5.30	x	15.20	80.56	m2
・第2径間	5.30	x	15.46	81.94	m2
・第3径間	5.30	x	15.20	80.56	m2
合計				243.06	m2

湿式塗膜剥離工用養生シート工

・第1径間	5.30	x	15.20	80.56	m2
・第2径間	5.30	x	15.46	81.94	m2
・第3径間	5.30	x	15.20	80.56	m2
合計				243.06	m2