

# 本 工 事 数 量 集 計 表

親設計【嵯峨山橋】

No. 1

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁保全工事	【嵯峨山橋】	1.0	1	式	
橋梁補修工		1.0	1	式	
橋梁塗装工		1.0	1	式	
清掃・水洗い		別紙数量計算書 366.1	370	m2	
塗膜剥離	1.07kg/m2	別紙数量計算書 366.1	370	m2	
廃材回収・積込		別紙数量計算書 366.1	370	m2	
廃材運搬処分		1.0	1	式	
下塗	2層塗り 有機ソングリッチェント/ 弱溶剤形変性Eポキシ樹脂塗料	別紙数量計算書 366.1	370	m2	
中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料	別紙数量計算書 366.1	370	m2	
上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料	別紙数量計算書 366.1	370	m2	
主桁補修工		1.0	1	式	
部材取付		1.0	1	式	
横桁取替え工		1.0	1	式	
横桁取替え		1.0	1	式	
ひび割れ補修工		1.0	1	式	
低圧注入工法	1構造物当り補修延べ延長：1.15m Eポキシ樹脂系	1.0	1	構造物	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	防錆処理有 0.148m3	1.0	1	構造物	
左官工法	防錆処理無 0.240m3	1.0	1	構造物	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.4	0.4	m3	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

親設計【嵯峨山橋】

No. 2

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
表面含浸工		1.0	1	式	
表面含浸	けい酸トリウム系	別紙数量計算書 53.6	54	m2	
紫外線硬化型FRPシート工		1.0	1	式	
紫外線硬化型FRPシート		1.0	1	式	塗装含む
排水穴閉塞工		1.0	1	式	
排水穴閉塞		1.0	1	式	
仮設工		1.0	1	式	
足場工		1.0	1	式	
吊足場		1.0	1	式	
交通管理工		1.0	1	式	
交通誘導警備員	交通誘導警備員B	1.0	1	式	
土留・仮締切工		1.0	1	式	
土のう	C-30	1.0	1	式	
水替工		1.0	1	式	
ポンプ排水		1.0	1	式	
共通仮設費		1.0	1	式	
共通仮設費(積上)		1.0	1	式	
技術管理費		1.0	1	式	
施工調査費		1.0	1	式	

種別及び細別： 橋梁塗装工

項 目	規 格	算 式	単位	数 量
面積	FRPシート部控除	主桁		
		178.200 + 46.092 + 86.097 + 80.313	m <sup>2</sup>	390.702
			m <sup>2</sup>	-24.609
		合計	m <sup>2</sup>	366.093

種別及び細別： 処分工

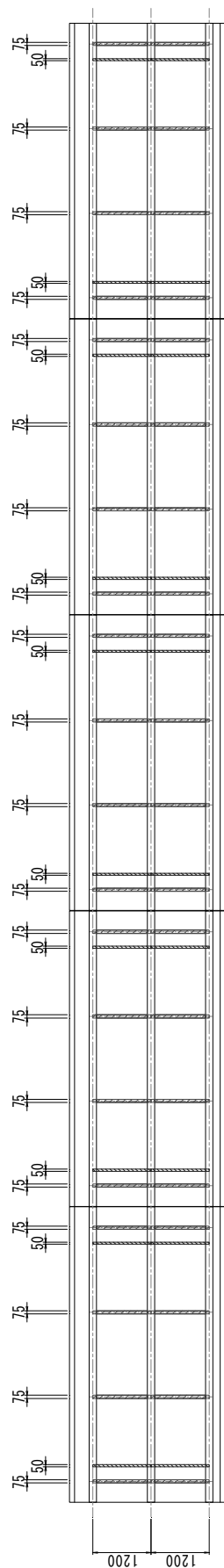
項 目	規 格	算 式	単位	数 量
面積	塗膜	<div>主桁                      横桁                      リブ                      縞鋼板</div> <div>178.200    +    46.092    +    86.097    +    80.313</div>	m2	390.702
		<div>390.702    × (   0.500    +   1.000   )kg/m<sup>2</sup></div>	kg	586.053



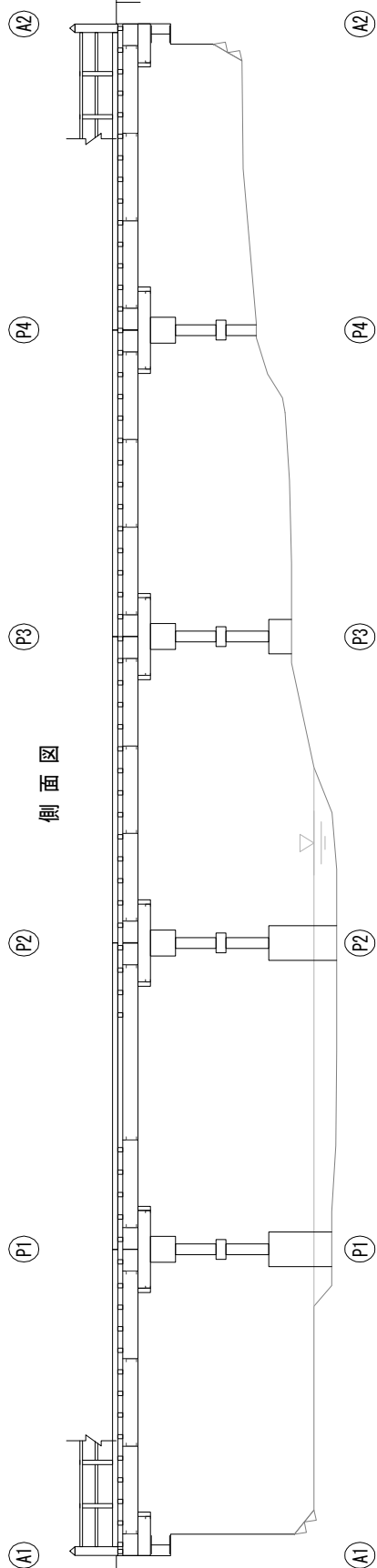
## 種別及び細別： 橋梁塗装工(主桁)

項 目	規 格	算 式						単位	数 量
主桁(上段)		個数							
	延長	7.085	+	7.090	×	4		m	35.445
		面数      個数							
	フランジ	35.445	×	0.150	×	4	×	3	m <sup>2</sup> 63.801
	ウェブ控除	35.445	×	-0.007	×	2	×	3	m <sup>2</sup> -1.489
	縦リブ控除	35.445	×	-0.050	×	1	×	3	m <sup>2</sup> -5.317
	横リブ控除	0.100	×	-0.100	×	1	×	3	m <sup>2</sup> -2.130
	ウェブ+フランジ厚	35.445	×	0.300	×	2	×	3	m <sup>2</sup> 63.801
	中主桁控除	-0.150	×	10.000	×	1	×	3	m <sup>2</sup> -4.500
	垂直補剛材	0.072	×	0.282	×	2	×	4	m <sup>2</sup> /本 0.325
主桁(中段)		0.325					×	3	m <sup>2</sup> 4.875
		個数							
	延長	1.000	+	2.000	×	4	+	1.000	m 10.000
		面数      個数							
	フランジ	10.000	×	0.300	×	4	×	3	m <sup>2</sup> 36.000
	ウェブ控除	10.000	×	-0.010	×	2	×	3	m <sup>2</sup> -0.600
	上主桁控除	10.000	×	-0.150	×	1	×	3	m <sup>2</sup> -4.500
	ウェブ+フランジ厚	10.000	×	0.300	×	2	×	3	m <sup>2</sup> 18.000
	下主桁控除	0.300	×	-0.400	×	1	×	3	m <sup>2</sup> -0.720
	橋脚控除	0.300	×	-0.600	×	1	×	3	m <sup>2</sup> -2.160
主桁(下段)	垂直補剛材(橋脚)	0.145	×	0.270	×	2	×	4	m <sup>2</sup> /本 0.313
		0.313					×	3	m <sup>2</sup> 4.695
	垂直補剛材(橋台)	0.145	×	0.270	×	2	×	2	m <sup>2</sup> /本 0.157
		0.157					×	3	m <sup>2</sup> 0.942
	延長	3.230	+	3.000					m 6.230
		面数      個数							
	フランジ	6.230	×	0.400	×	3			m <sup>2</sup> 7.476
	ウェブ控除	6.230	×	-0.013	×	2			m <sup>2</sup> -0.162
	胸壁側控除	6.230	×	-0.194	×	2			m <sup>2</sup> -2.417
	中主桁控除	0.400	×	-0.300	×	1	×	3	m <sup>2</sup> -0.720
	ウェブ+フランジ厚	6.230	×	0.400	×	1			m <sup>2</sup> 2.492
	垂直補剛材	0.194	×	0.358	×	2	×	3	m <sup>2</sup> 0.833
								小計	m <sup>2</sup> 178.200

## 算 出 図

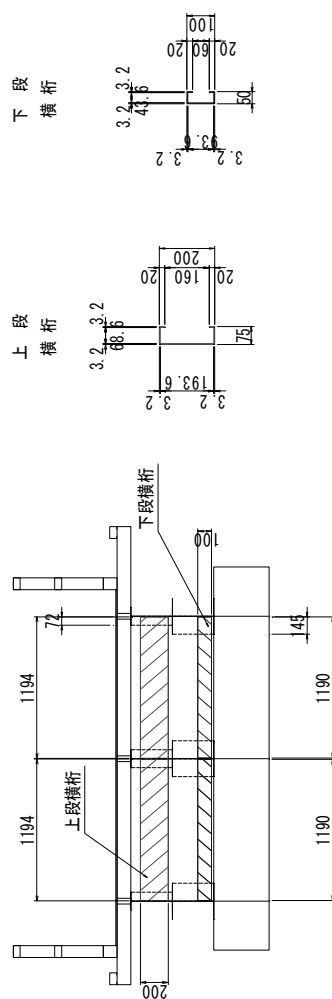


圖面側



断面図

### 断面形状

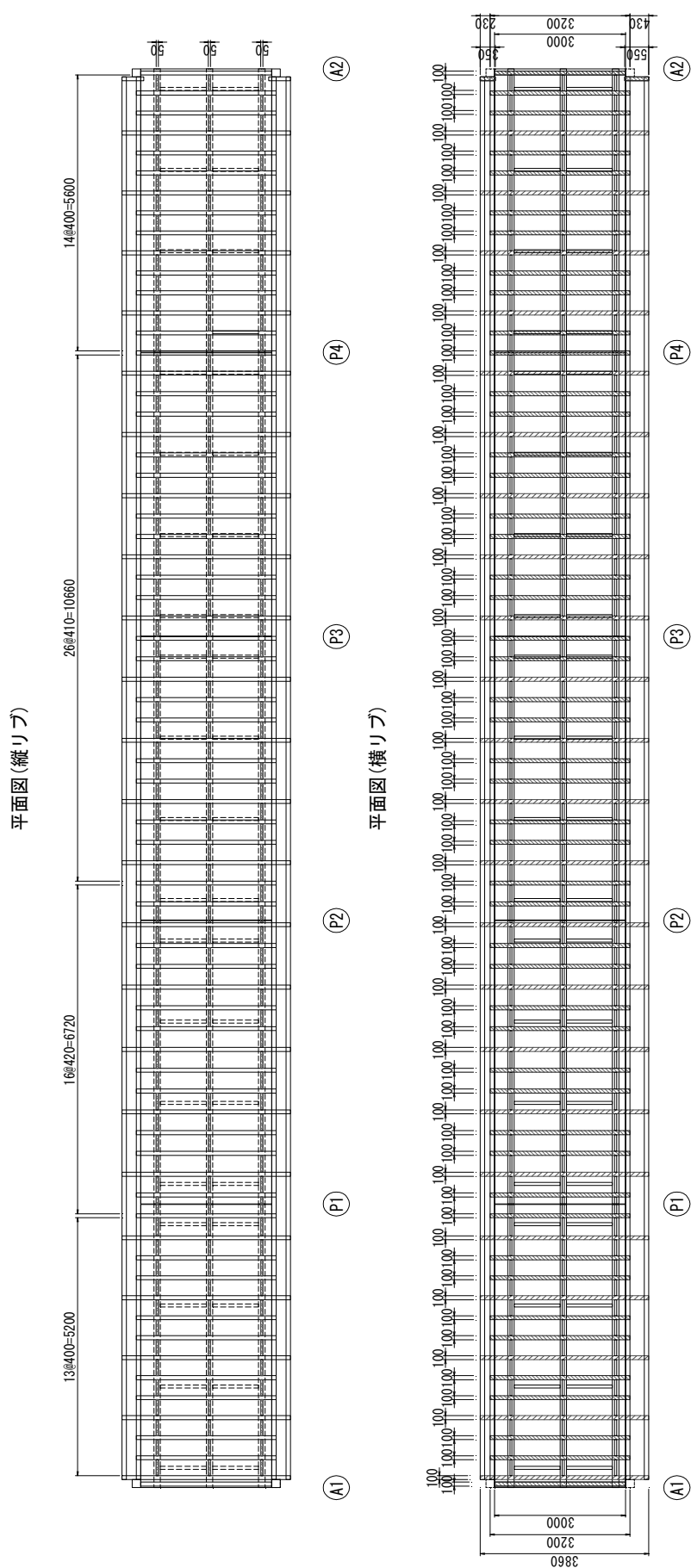


## 種別及び細別： 橋梁塗装工(横桁)

項 目	規 格	算 式									単位	数 量
横桁(上段)	外面	面数          個数          径間数										
		1.194	×	0.200	×	1	×	8	×	5	m <sup>2</sup>	9.552
	1.194	×	0.075	×	1	×	16	×	5	m <sup>2</sup>	7.164	
	1.194	×	0.020	×	1	×	16	×	5	m <sup>2</sup>	1.910	
	端部控除	0.072	×	-0.200	×	1	×	8	×	5	m <sup>2</sup>	-0.576
	内面	1.194	×	0.194	×	1	×	8	×	5	m <sup>2</sup>	9.265
		1.194	×	0.069	×	1	×	16	×	5	m <sup>2</sup>	6.591
		1.194	×	0.017	×	1	×	16	×	5	m <sup>2</sup>	1.624
横桁(下段)	外面											
		1.190	×	0.100	×	1	×	4	×	5	m <sup>2</sup>	2.380
	1.190	×	0.050	×	1	×	8	×	5	m <sup>2</sup>	2.380	
	1.190	×	0.020	×	1	×	8	×	5	m <sup>2</sup>	0.952	
	端部控除	0.145	×	-0.100	×	1	×	4	×	5	m <sup>2</sup>	-0.290
	内面	1.190	×	0.094	×	1	×	4	×	5	m <sup>2</sup>	2.237
		1.190	×	0.044	×	1	×	8	×	5	m <sup>2</sup>	2.094
		1.190	×	0.017	×	1	×	8	×	5	m <sup>2</sup>	0.809
小計									m <sup>2</sup>	46.092		



## 算 出 図



### 断面形状

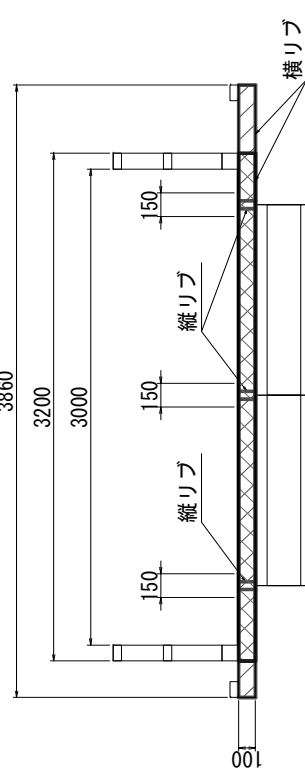


圖  
恒  
新

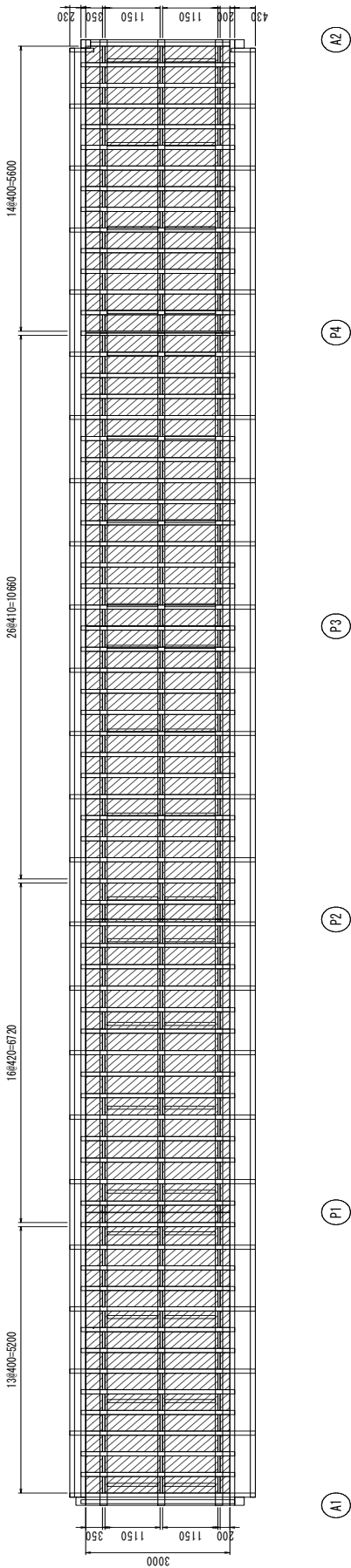
## 種別及び細別： 橋梁塗装工(リブ)

項 目	規 格	算 式						単位	数 量
横リブ(長)				面数	個数	列			
		3.860	×	0.100	×	3	×	23	m <sup>2</sup> 26.634
	主桁控除	-0.150	×	0.100	×	1	×	23	m <sup>2</sup> -1.035
	防護柵控除	-0.100	×	0.100	×	1	×	23	m <sup>2</sup> -0.460
横リブ(短)		3.200	×	0.100	×	3	×	46	m <sup>2</sup> 44.160
	主桁控除	-0.150	×	0.100	×	1	×	46	m <sup>2</sup> -2.070
	A1側端部	3.000	×	0.100	×	3	×	1	m <sup>2</sup> 0.900
	主桁控除	-0.150	×	0.100	×	1	×	1	m <sup>2</sup> -0.045
	A2側端部	3.000	×	0.100	×	3	×	1	m <sup>2</sup> 0.900
	主桁控除	-0.150	×	0.100	×	1	×	1	m <sup>2</sup> -0.045
	A2側端部	0.350	×	0.100	×	3	×	1	m <sup>2</sup> 0.105
	A2側端部	0.550	×	0.100	×	3	×	1	m <sup>2</sup> 0.165
	防護柵控除 (A2側)	-0.100	×	0.100	×	1	×	1	m <sup>2</sup> -0.020
								小計	m <sup>2</sup> 69.189
縦リブ	面積	( 5.200	+	6.720	+	10.660	+	5.600 )	
		高さ		面数		列			
		×	0.100	×	2	×	3		m <sup>2</sup> 16.908
								リブ合計	m <sup>2</sup> 86.097

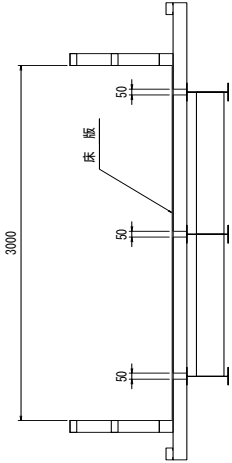
種別及び細別： 橋梁塗装工(床版)

算 出 図

平面図(下面) S=1:50



断面図 S=1:20

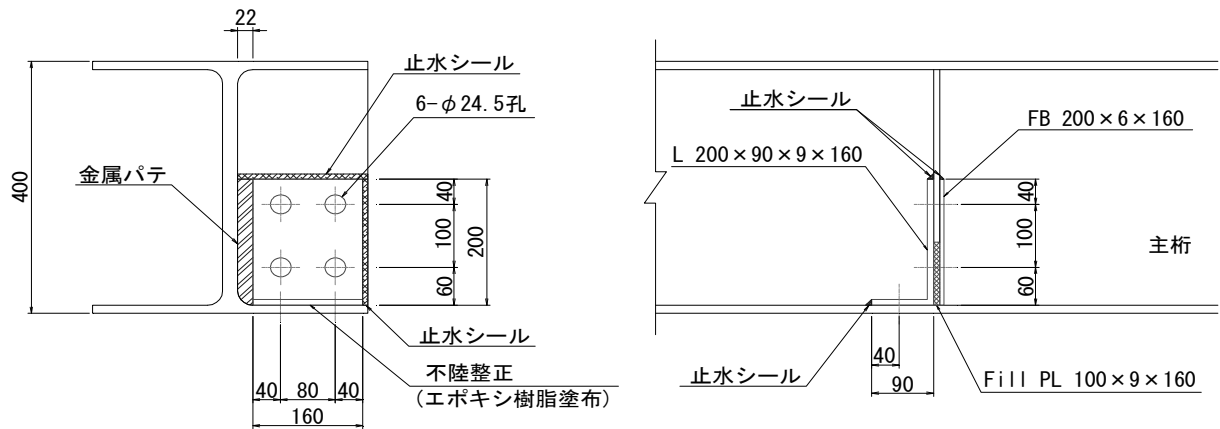


種別及び細別： 橋梁塗装工(床版)

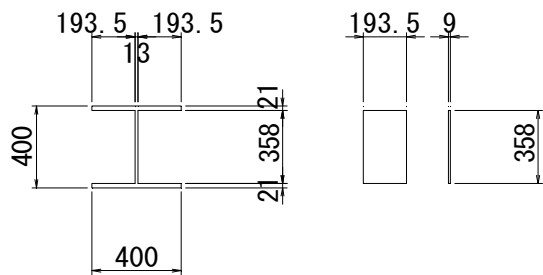
項 目	規 格	算 式								単位	数 量	
縞鋼板	t =8mm											
	延長	5.200	+	6.720	+	10.660	+	5.600	m	28.180		
				幅員		面数		箇所				
		28.180	×	0.350	×	1	×	1	m <sup>2</sup>	9.863		
		28.180	×	1.150	×	1	×	2	m <sup>2</sup>	64.814		
		28.180	×	0.200	×	1	×	1	m <sup>2</sup>	5.636		
										小計	m <sup>2</sup>	80.313

種別及び細別：主桁補修工

算 出 図



主 桁 垂直補剛材



項 目	規 格	算 式	単位	数 量
不等辺山形鋼	L 200*90*9	長さ 0.160 × 単位重量 23.3 × 個数 1	kg	3.728
平鋼	FB 200*9*160	0.160 × 0.200 × 単位重量 70.6	kg	2.259
フィラープレート	PL 100*9*160	長さ 0.160 × 高さ 0.100 × 単位重量 70.6 × 個数 1	kg	1.130
取付けボルト	B.N.W M22*70 (S10T)		本	6
鋼材孔明	φ 24.5		本	6

## 種別及び細別： 当て板工

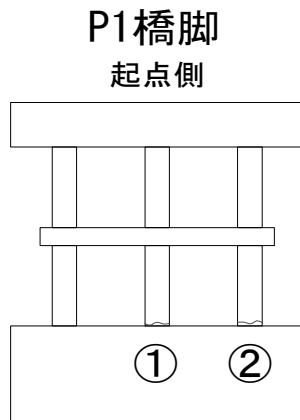
項 目	規 格	算 式						単位	数 量
不陸整正	エポキシ樹脂	幅		長さ		箇所			
		0.090	×	0.160	×	1		m <sup>2</sup>	0.014
		0.200	×	0.160	×	2		m <sup>2</sup>	0.064
							合 計	m <sup>2</sup>	0.078
		面積		厚さ		比重		kg	0.133
金属パテ	t=9mm	0.078	×	0.001	×	1700			
						※参考値			
		幅		高さ		箇所		m <sup>2</sup>	0.004
		0.022	×	0.200	×	1			
		面積		厚さ		比重		kg	0.079
	t=6mm	0.004	×	0.009	×	2200			
						※参考値			
		幅		高さ		箇所		m <sup>2</sup>	0.004
		0.022	×	0.200	×	1			
		面積		厚さ		比重		kg	0.053
		0.004	×	0.006	×	2200			
						※参考値			
		t=9mm		t=6mm				m <sup>2</sup>	0.008
		0.004	+	0.004					
		t=9mm		t=6mm				kg	0.132
		0.079	+	0.053					
止水シール	エポキシ樹脂	0.022	+	0.160	+	0.200		m	0.382
							比重		
		t=9mm	×	0.009	×	0.009	×	1700	kg 0.053
		t=6mm	×	0.006	×	0.006	×	1700	kg 0.023
						※参考値	合 計	kg	0.076
垂直補剛材切断		縦		横		箇所			
		0.100	+	0.160	×	2		m	0.420

種別及び細別： 横桁取替え工

算 出 図						
<div>側 面 図</div> <div></div>						
項 目	規 格	算 式			単位	数 量
リップ溝形鋼	200*75*20*3.2	長さ	単位重量	個数	kg	22.137
		1.194	×	9.27		
ボルト 取付・取外し	B.N M22*70 (S10T)	6		×	本	12
		6	×	単位重量	kg	6.276
			×	0.523		
撤去重量		リップ溝形鋼	取付けボルト		kg	28.413
		22.137	+	6.276		

種別及び細別： ひび割れ補修工

算 出 図



下段梁下面  
終点側



③  
起点側

番号	幅 (mm)	長さ (mm)	深さ (mm)	体積 (m3)		
1	0.50	×	500	×	50	0.000013
2	0.40	×	350	×	50	0.000007
3	0.50	×	300	×	50	0.000008
合 計			長さ(m) 1.150		体積(m3) 0.000028	

項 目	規 格	算 式	単位	数 量
【エポキシ1種】 ひびわれ長さ			m	1.150
注入材	体積 重量	(深さ50mmとする)  0.000028 × 1150 × 1.15 0.02 × 1.150 / 0.30 注入器残留量	m <sup>3</sup> kg kg kg	0.000028 0.037 0.077 0.114
シーল材	面積 重量	(幅30mm, 厚さ2mmとする)  0.030 × 1.150 0.0345 × 1700 × 0.002 × 1.37	m <sup>2</sup> kg	0.0345 0.161
注入器具		(30cmピッチとする) 1.150 ÷ 0.300	個	3.833
ロス率：橋梁修繕マニュアル(滋賀県道路交通部道路保全課R4.3 P48)				



## 種別及び細別： 断面修復工

項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
ケレン有り				
修復面積			m2	2.461
修 復 材	ポ リマーセメント モルタル		m3	0.148
ケレン無し				
修復面積			m2	0.800
修 復 材	ポ リマーセメント モルタル		m3	0.240
殻処分		0.148 + 0.240	m3	0.388

種別及び細別： 断面修復工

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

【数量内訳】

ケレン有り

(橋脚)

【鉄筋露出】						
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)			面積 (m2)	体積 (m3)	
1	200	×	400	×	60	0.00480
2	200	×	100	×	60	0.00120
3	450	×	250	×	60	0.00678
4	250	×	100	×	60	0.00150
5	200	×	50	×	60	0.00060
6	300	×	120	×	60	0.00216
7	100	×	50	×	60	0.00030
8	50	×	100	×	60	0.00030
9	100	×	50	×	60	0.00030
10	450	×	250	×	60	0.00678
11	150	×	200	×	60	0.00180
12	200	×	1300	×	60	0.01560
13	100	×	400	×	60	0.00240
14	400	×	500	×	60	0.01200
15	400	×	100	×	60	0.00240
16	200	×	70	×	60	0.00084
17	200	×	80	×	60	0.00096
18	300	×	80	×	60	0.00144
19	1900	×	600	×	60	0.06840
20	1000	×	100	×	60	0.00600
21	250	×	300	×	60	0.00450
22	350	×	100	×	60	0.00210
23	300	×	250	×	60	0.00450
合 計					2.461	0.14766

ケレン無し

【変形・欠損】						
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)			面積 (m2)	体積 (m3)	
1	1000	×	800	×	300	0.24000
合 計					0.800	0.24000

種別及び細別： 表面含浸工

算 出 図										
<div><div>上段梁</div><div></div><div>下段梁</div><div></div><div>正 面</div><div></div><div>側 面</div><div></div></div>										
項 目	規 格	算 式				単位	数 量			
含浸材(けい酸ナトリウム系)										
下地処理	上段梁	長さ	幅	箇所						
		3.000	×	0.600	×	2	m <sup>2</sup>	3.600		
		3.000	×	0.500	×	2	m <sup>2</sup>	3.000		
		0.600	×	0.500	×	2	m <sup>2</sup>	0.600		
		主桁控除	-0.600	×	0.300	×	3	m <sup>2</sup>	-0.540	
		杭部控除	1/4 × π ×	0.250	×	-0.250	×	3	m <sup>2</sup>	-0.147
		小計				m <sup>2</sup>	6.513			
	中段梁	長さ	幅	箇所						
		2.400	×	0.450	×	2	m <sup>2</sup>	2.160		
		2.400	×	0.200	×	2	m <sup>2</sup>	0.960		
		0.200	×	0.450	×	2	m <sup>2</sup>	0.180		
		杭部控除	1/4 × π ×	0.250	×	-0.250	×	6	m <sup>2</sup>	-0.295
		小計				m <sup>2</sup>	3.005			
	杭	π	×	0.250	×	0.800	×	3	m <sup>2</sup>	1.885
		π	×	0.250	×	0.850	×	3	m <sup>2</sup>	2.003
		小計				m <sup>2</sup>	3.888			
		上段梁	中段梁	杭	橋脚数					
		( 6.513	+	3.005	+	3.888	) × 4	m <sup>2</sup>	53.624	
		53.624	×	0.250	kg/m <sup>2</sup>	×	1.10	kg	14.747	
		標準塗付け量				ロス率				

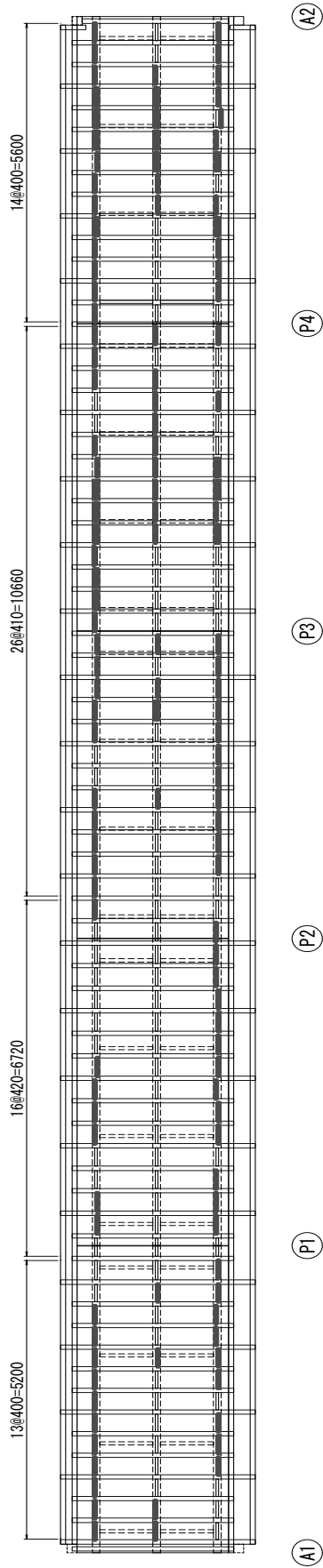
## 種別及び細別： 紫外線硬化型FRPシート工

項 目	規 格	算 式			単位	数 量
シート張り面積		縦リブ 7.936	+	横リブ 1.723	+	防護柵 14.950
					m <sup>2</sup>	24.609
内側防食面積		リブ 7.020	+	防護柵 15.155	m <sup>2</sup>	22.175

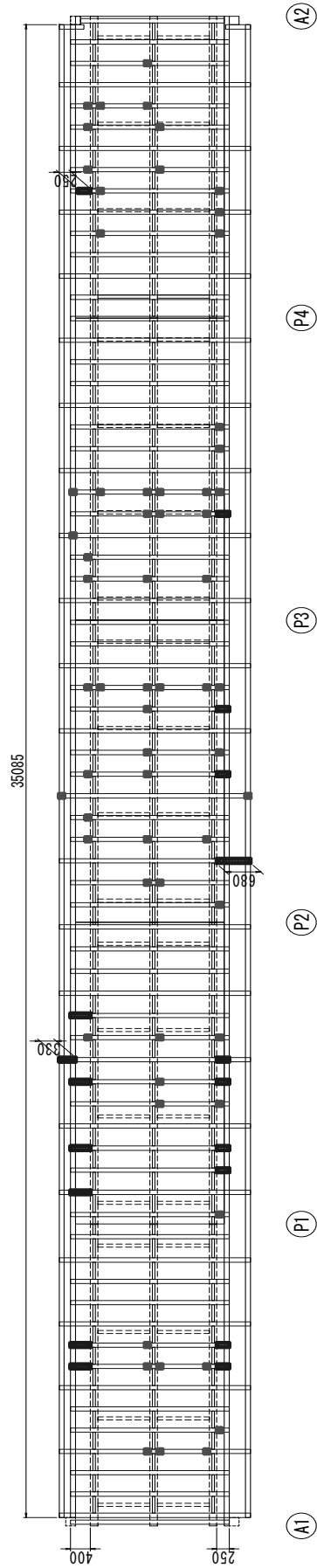
種別及び細別： 紫外線硬化型FRPシートエ(リブ)

算 出 図

平面図(縦リブ)

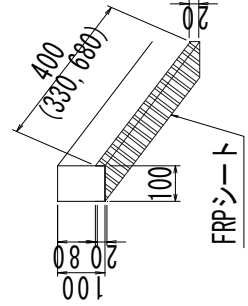
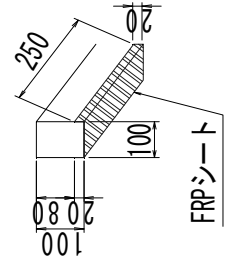
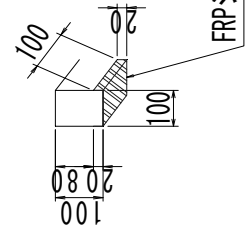
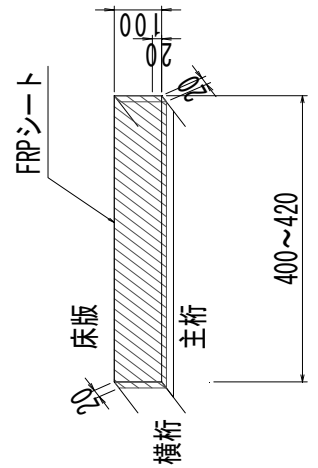


平面図(横リブ)



縦リブ

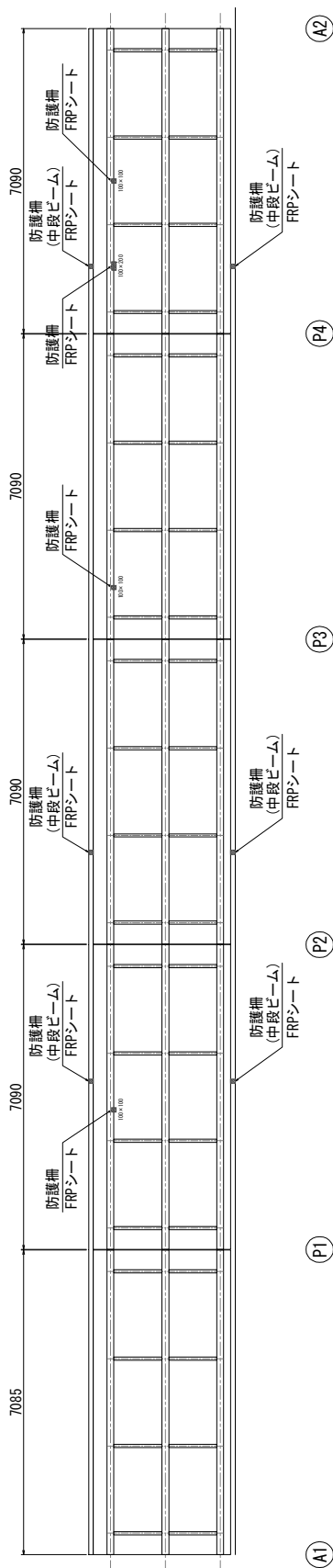
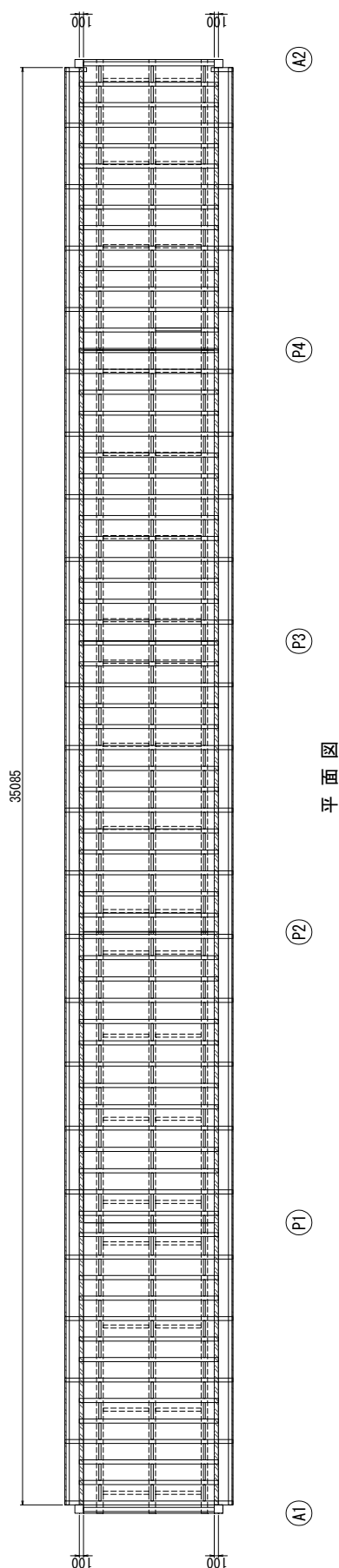
横リブ



## 種別及び細別： 紫外線硬化型FRPシートエ(リブ)

項 目	規 格	算 式	単位	数 量
縦リブ	L=400	( 0.020 + 0.400 + 0.020 ) × ( 0.020 + 0.100 ) × 67 箇所	m <sup>2</sup>	3.538
	L=410	( 0.020 + 0.410 + 0.020 ) × ( 0.020 + 0.100 ) × 61 箇所	m <sup>2</sup>	3.294
	L=420	( 0.020 + 0.420 + 0.020 ) × ( 0.020 + 0.100 ) × 20 箇所	m <sup>2</sup>	1.104
		小計	m <sup>2</sup>	7.936
横リブ	L=100	( 0.020 + 0.100 + 0.020 ) × 0.100 × 64 箇所	m <sup>2</sup>	0.896
	L=250	( 0.020 + 0.100 + 0.020 ) × 0.250 × 10 箇所	m <sup>2</sup>	0.350
	L=330	( 0.020 + 0.100 + 0.020 ) × 0.330 × 1 箇所	m <sup>2</sup>	0.046
	L=400	( 0.020 + 0.100 + 0.020 ) × 0.400 × 6 箇所	m <sup>2</sup>	0.336
	L=680	( 0.020 + 0.100 + 0.020 ) × 0.680 × 1 箇所	m <sup>2</sup>	0.095
		小計	m <sup>2</sup>	1.723
内側防食			個数	
	縦リブ			
	L=400	( 0.100 + 0.030 + 0.050 ) × 0.400 × 67	m <sup>2</sup>	4.824
	L=410	( 0.100 + 0.030 + 0.050 ) × 0.410 × 61	m <sup>2</sup>	4.502
	L=420	( 0.100 + 0.030 + 0.050 ) × 0.420 × 20	m <sup>2</sup>	1.512
	横リブ			
	L=100	( 0.100 + 0.080 × 2 ) × 0.100 × 64	m <sup>2</sup>	1.664
	L=250	( 0.100 + 0.080 × 2 ) × 0.250 × 10	m <sup>2</sup>	0.650
	L=330	( 0.100 + 0.080 × 2 ) × 0.330 × 1	m <sup>2</sup>	0.086
	L=400	( 0.100 + 0.080 × 2 ) × 0.400 × 6	m <sup>2</sup>	0.624
	L=680	( 0.100 + 0.080 × 2 ) × 0.680 × 1	m <sup>2</sup>	0.177
		小計	m <sup>2</sup>	14.039
		全体の 50% 程度とする。 14.039 × 0.5	m <sup>2</sup>	7.020

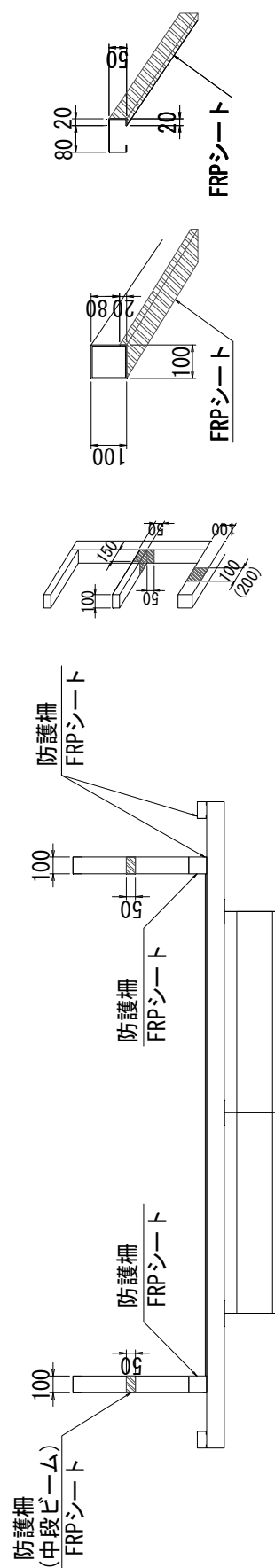
算 出 図



圖恒齋

圖經詳箇修補

## 断面形状



## 種別及び細別： 紫外線硬化型FRPシート工(防護柵)

項 目	規 格	算 式	単位	数 量
防護柵	□100*50*20*3.2	個数		
	延長	35.085 × 2	m	70.170
	下地処理			
	被覆材	幅 70.170 × ( 0.050 + 0.020 × 2 )	m <sup>2</sup>	6.315
	上塗り			
	□100*100*3.2(下面+側面)	個数		
	延長	35.085 × 2	m	70.170
	下地処理			
	被覆材	幅 70.170 × ( 0.100 + 0.020 )	m <sup>2</sup>	8.420
	上塗り			
	中段ビーム	個数		
	下地処理	0.150 × 0.050 × 6	m <sup>2</sup>	0.045
	被覆材	0.150 × 0.100 × 6	m <sup>2</sup>	0.090
	上塗り	0.100 × 0.050 × 6	m <sup>2</sup>	0.030
		小計	m <sup>2</sup>	0.165
	□100*100*3.2(内面)	個数		
	下地処理	0.100 × 0.100 × 3	m <sup>2</sup>	0.030
	被覆材	0.200 × 0.100 × 1	m <sup>2</sup>	0.020
	上塗り		小計	m <sup>2</sup>
		6.315 + 8.420 + 0.165 + 0.050	m <sup>2</sup>	14.950
内側防食	□100*50*20*3.2	70.170 × ( 0.080 + 0.050 + 0.020 )	m <sup>2</sup>	10.526
	□100*100*3.2	70.170 × ( 0.080 + 0.100 + 0.100 )	m <sup>2</sup>	19.648
	中段ビーム	( 0.100 + 0.050 ) × 0.150 × 6	m <sup>2</sup>	0.135
		小計	m <sup>2</sup>	30.309
		全体の 50% 程度とする。		
		30.309 × 0.5	m <sup>2</sup>	15.155



種別及び細別： 排水穴閉塞工

算 出 図

平 面 図 (上面)

排水穴閉塞工  
φ 20, h=8mm

排水穴閉塞工  
φ 20, h=8mm

③ ④ ②

詳 細 図

φ 20

金属パテ

鋼鋼板

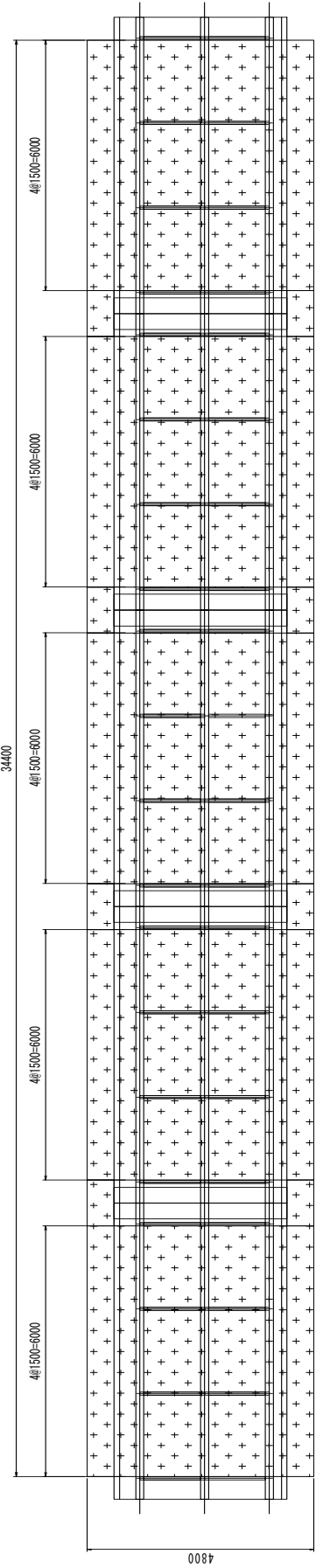
FRPシート  
(40×40)

40

項 目	規 格	算 式			単位	数 量
FRPシート張り		長さ 0.040	×	幅 0.040	×	箇所 2
金属パテ	t=9mm	1/4 × π ×	0.020	×	0.020 × 高さ 0.008 × 箇所 2	m <sup>2</sup>
		0.00001 ×	比重 2200 ※参考値		kg	0.022

算 出 図

平面図



A1

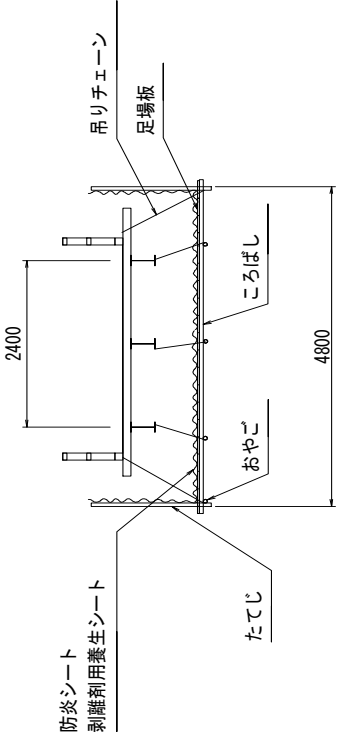
P4

P3

P2

P1

断面図

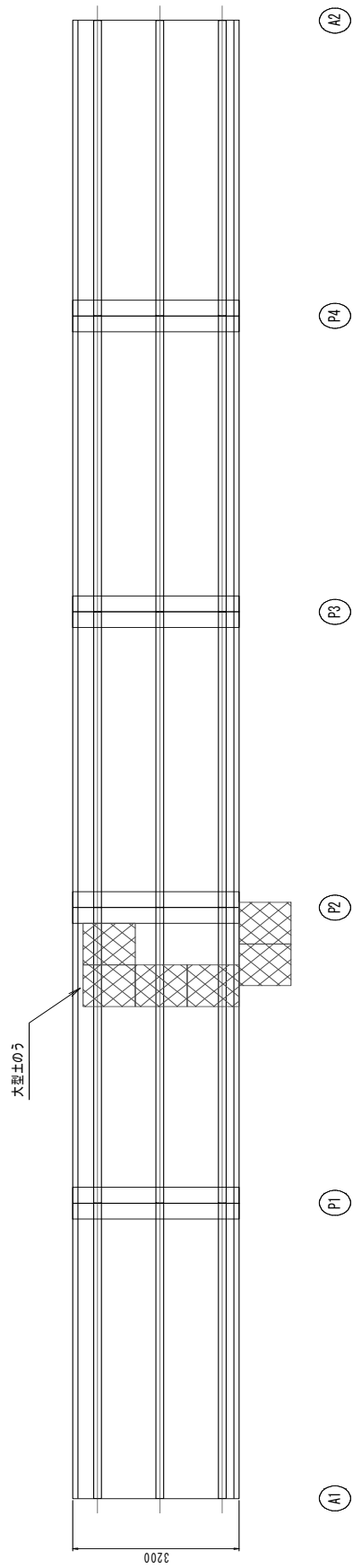


種別及び細別： 仮設工

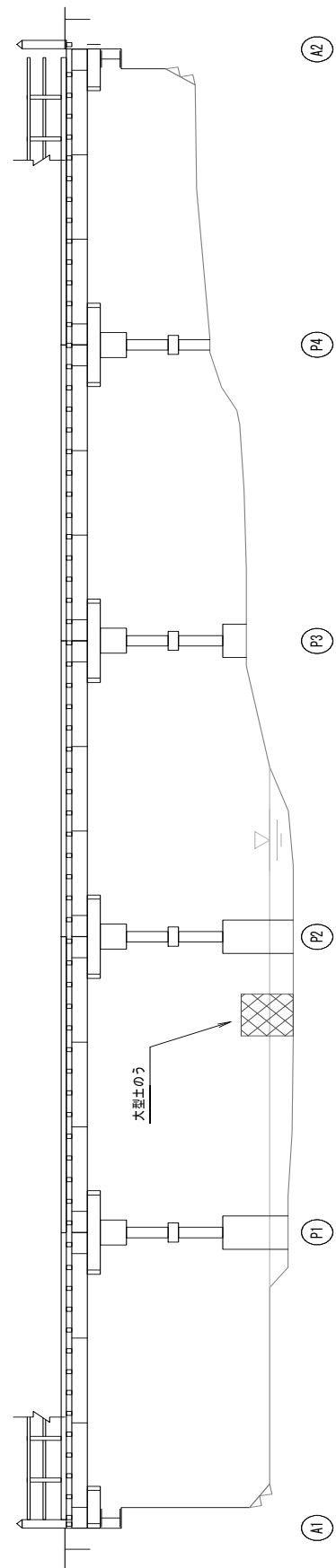
項 目	規 格	算 式	単位	数 量
吊り足場	面積	長さ 6.000 × 幅員 4.800 × 箇所 5	m <sup>2</sup>	144.000

算 出 図

平面図



側面図



種別及び細別： 仮設工

項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
大型土のう	C-30		袋	6
		袋 6 × 1.00 m³/袋	m³	6.0
ポンプ排水			式	1

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 子設計①【五号橋】

No. 1

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁保全工事	【五号橋】	1.0	1	式	
現場塗装工		1.0	1	式	
塗装塗替工		1.0	1	式	
清掃・水洗い		85.8	86	m2	
素地調整	循環式エコーソフラスト工法	85.8	86	m2	
下塗	有機シンクリッジペイント	85.8	86	m2	
下塗	2層塗り 弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗	85.8	86	m2	
中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗	85.8	86	m2	
上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗	85.8	86	m2	
研削材・ケンカス回収・積込		85.8	86	m2	
廃材運搬	橋梁部	1.0	1	式	
廃材運搬	養生シート	1.0	1	式	
仮設工	塗装塗替工	1.0	1	式	
吊足場		1.0	1	式	
防護		1.0	1	式	
安全設備・仮設設備		1.0	1	式	
橋梁補修工		1.0	1	式	
主桁補強工		1.0	1	式	
芯出し調整		0.8	0.8	m2	
鋼桁補修工		32.0	32	部材	

# 本 工 事 数 量 集 計 表

子設計①【五号橋】

No. 2

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
ボルト孔明		292.0	292	本	
高力ボルト締付工		84.0	84	本	
鋼材		1.0	1	式	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	防錆処理無 0.005m3	別紙数量計算書	1.0	1	構造物
左官工法	防錆処理有 0.029m3	別紙数量計算書	1.0	1	構造物
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書	0.034	0.03	m3
ひび割れ補修工		1.0	1	式	
低圧注入工法	1構造物当り補修延べ延長：11.3m エポキシ樹脂系	別紙数量計算書	1.0	1	構造物
舗装工		1.0	1	式	
オーバーレイ工		1.0	1	式	
表層(車道・路肩部)	改質Ⅱ型アスコン(13) t=30mm 1.4m以上3.0m以下	別紙数量計算書	64.0	64	m2
舗装打換え工		1.0	1	式	
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=15cm以下	別紙数量計算書	7.2	7	m
舗装版破碎	小規模	別紙数量計算書	21.6	22	m2
殻処分	As殻	21.6*0.05	1.1	1	m3
不陸整正	補足材：有 粒度調整碎石M-30 t=平均30mm	別紙数量計算書	21.6	22	m2
表層(車道・路肩部)	再生密粒度アスコン(13) t=50mm 1.4m未満	別紙数量計算書	21.6	22	m2
床版防水工		1.0	1	式	
橋面防水	塗膜系防水（アスファルト加熱型）	別紙数量計算書	64.0	64	m2

# 本 工 事 数 量 集 計 表

子設計①【五号橋】

No. 3

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
導水パイプ	樹脂製Φ20	別紙数量計算書 48.6	49	m	
成形目地材	30×5	別紙数量計算書 54.6	55	m	
コンクリートはつり	t =3cm	別紙数量計算書 1.5	1.5	m2	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.05	0.05	m3	
排水管	VUφ40×350	別紙数量計算書 4.0	4	箇所	
削孔	Φ53×300	別紙数量計算書 4.0	4	孔	
橋梁付属物工		1.0	1	式	
伸縮装置工		1.0	1	式	
鋼・ｺﾞﾑ製伸縮装置	A1 伸縮量20mm	3.0	3	m	
鋼・ｺﾞﾑ製伸縮装置	P1 伸縮量30mm	3.0	3	m	
鋼・ｺﾞﾑ製伸縮装置	A2 伸縮量20mm	3.0	3	m	
殻処分	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.66	0.7	m3	
橋梁用防護柵工		1.0	1	式	
防護柵撤去	直ﾋﾞｰﾑ 笠木	44.7	45	m	
現場発生品運搬		1.0	1	式	
橋梁用防護柵		44.7	45	m	
橋梁用防護柵(材料費)		1.0	1	式	
塗装塗替工	高欄部単独施工	1.0	1	式	
素地調整	3種ｸﾚﾝﾅ	9.0	9	m2	
下塗	弱溶剤形変性ｺﾞﾑｷｯｼｭ樹脂塗料下塗	9.0	9	m2	



本 工 事 数 量 集 計 表

### 子設計①【五号橋】

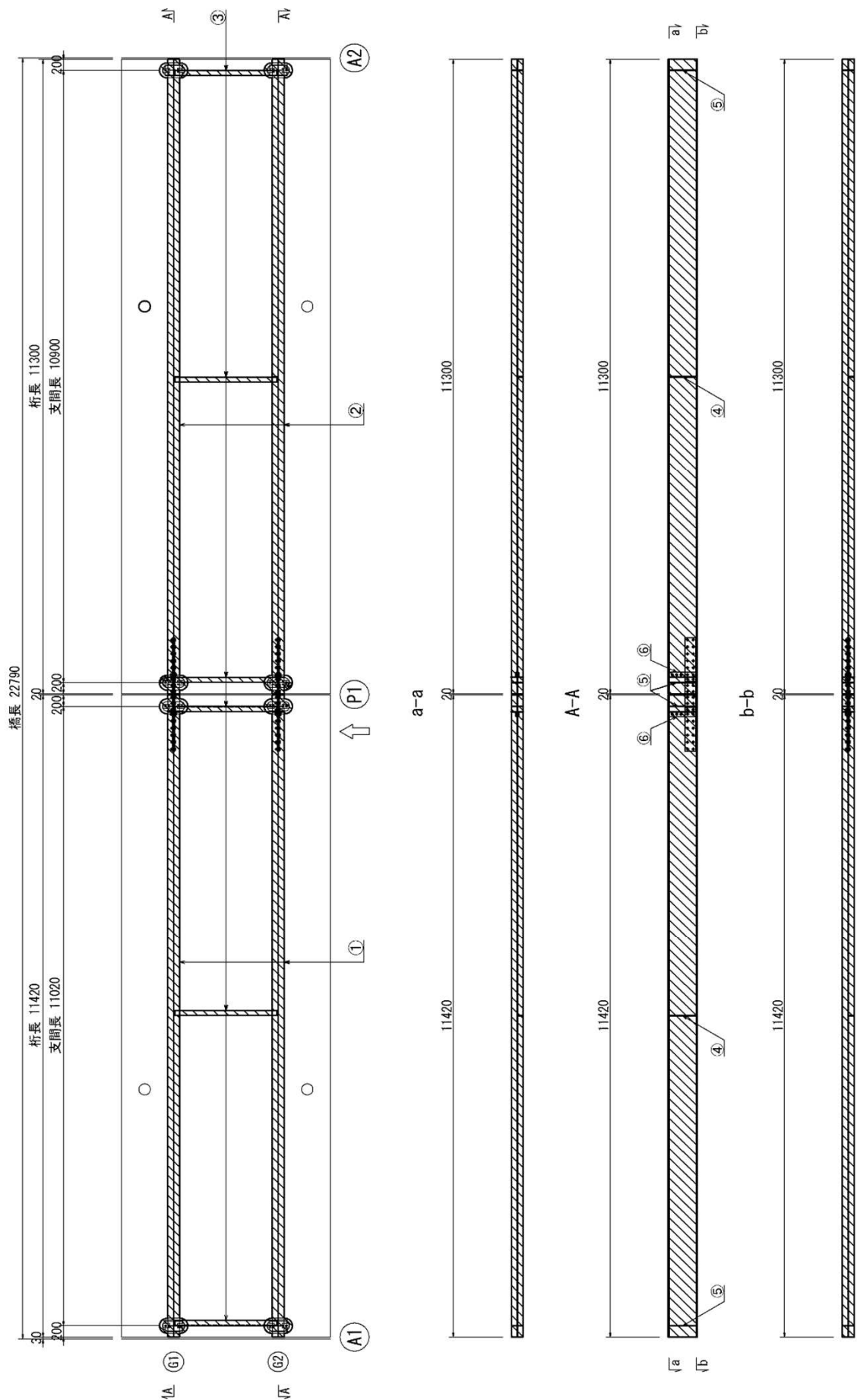
## No. 4

[illegible]

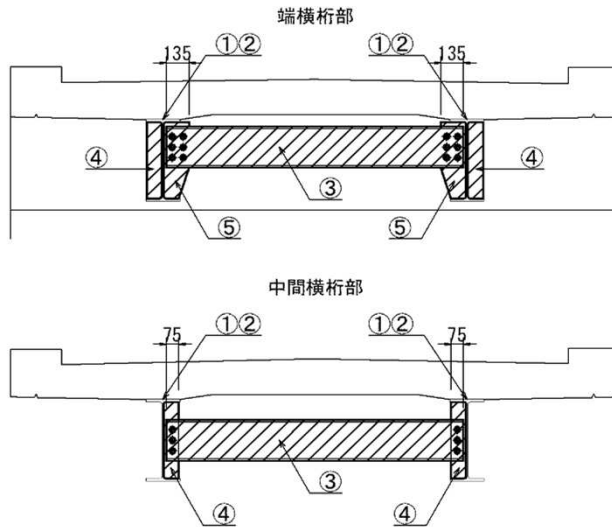
§ 2.数量計算書

2-1 塗替塗装工

(1) 上部工

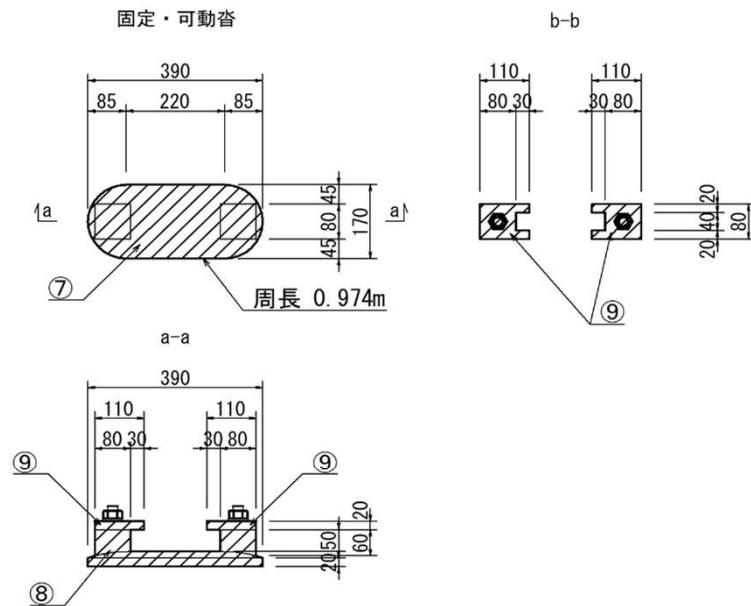


## 断面図

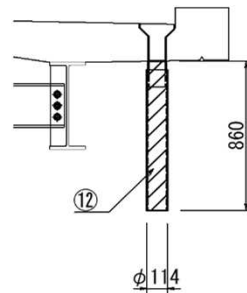


- ① 2-H 500×200×10×16×11420  
10-HTB M20×95  
24-HTB M20×75
- ② 2-H 500×200×10×16×11300  
10-HTB M20×95  
24-HTB M20×75
- ③ 6-L 250×90×9×13×1760  
60-HTB M20×55
- ④ 12-PL 90×9×468
- ⑤ 8-PL 150×9×468 (NET 92%)
- ⑥ 8-L 90×90×10×10×468

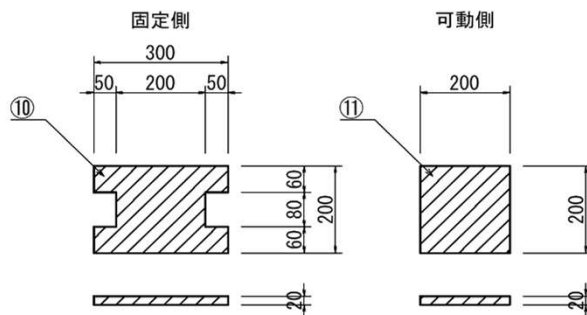
## 支承構造図



## 排水管



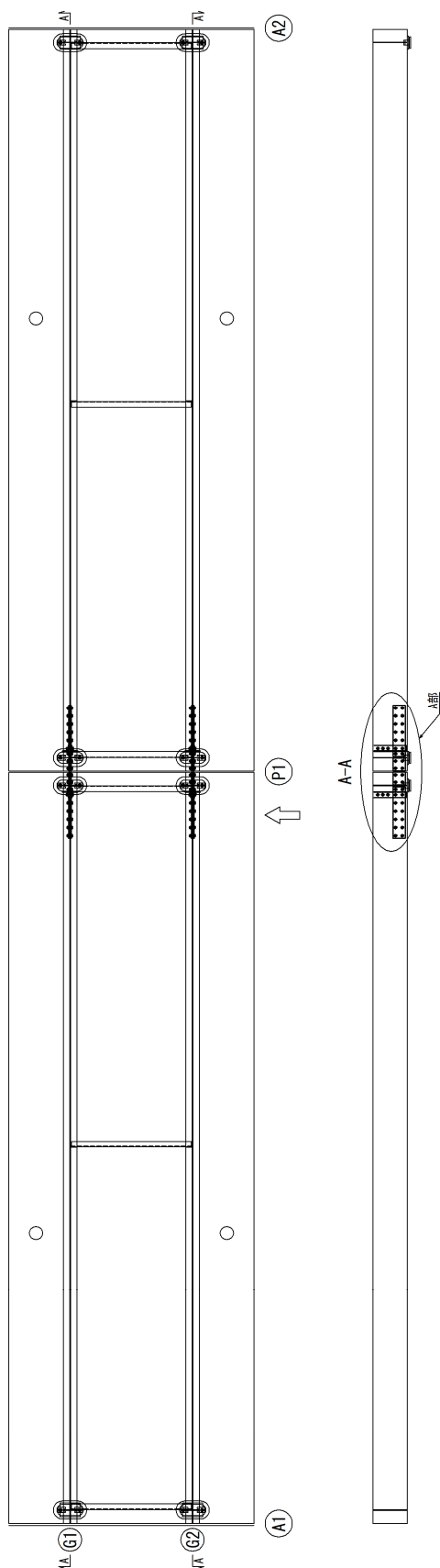
## ソールプレート構造図



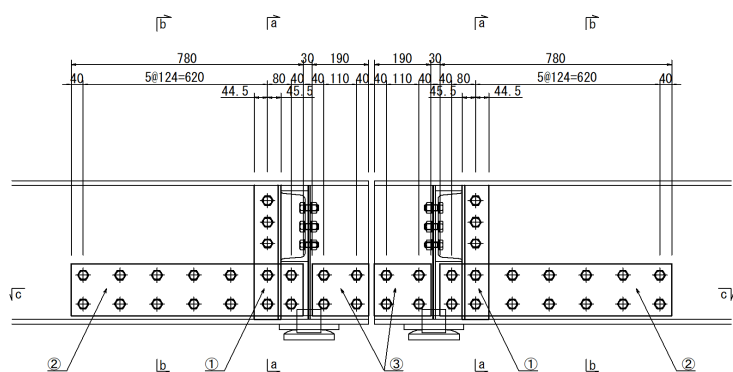
種 別		算出式	面 数	数 量 (個)	現場塗装 (m2)	備 考
①	U-Flg PL	$200 \times 11420$	1	2	4.6	
	L-Flg PL	$200 \times 11420$	2	2	9.1	
	〃	$200 \times 200$	1	4	-0.16	Sole PLラップ部控除
	Web PL	$500 \times 11420$	2	2	22.8	
	HTB M20	$5.29 \times 1 \div 1000$	-	34	0.18	
	〃	$0.04 \times 0.04 \times \pi \div 4$	-	68	-0.09	ワッシャー部控除
②	U-Flg PL	$200 \times 11300$	1	2	4.5	
	L-Flg PL	$200 \times 11300$	2	2	9.0	
	〃	$200 \times 200$	1	4	-0.16	Sole PLラップ部控除
	Web PL	$500 \times 11300$	2	2	22.6	
	HTB M20	$5.29 \times 1 \div 1000$	-	34	0.18	
	〃	$0.04 \times 0.04 \times \pi \div 4$	-	68	-0.09	ワッシャー部控除
③	[-250×90	$90 \times 1760$	4	4	2.5	端横桁
	〃	$250 \times 1760$	2	4	3.5	
	〃	$135 \times 250$	1	8	-0.3	垂直補剛材ラップ部控除
	HTB M20	$5.29 \times 1 \div 1000$	-	48	0.25	
	〃	$0.04 \times 0.04 \times \pi \div 4$	-	96	-0.12	ワッシャー部控除
	[-250×90	$90 \times 1760$	4	2	1.3	中間横桁
	〃	$250 \times 1760$	2	2	1.8	
	〃	$75 \times 250$	1	4	-0.1	垂直補剛材ラップ部控除
	HTB M20	$5.29 \times 1 \div 1000$	-	12	0.06	
	〃	$0.04 \times 0.04 \times \pi \div 4$	-	24	-0.03	ワッシャー部控除
④	垂直補剛材 PL	$90 \times 468$	2	12	1.0	
	〃	$75 \times 250$	1	4	-0.1	中間横桁ラップ部控除
⑤	垂直補剛材 PL	$150 \times 468$	2	8	1.0	
	〃	$135 \times 250$	1	8	-0.3	端横桁ラップ部控除
⑥	垂直補剛材 PL	$90 \times 468$	2	8	0.6	P1上補強補剛材
⑫	排水管	$114.3 \times \pi \times 860$	1	2	0.6	
⑦	下沓	$220 \times 170 + 170^2 \times \pi \div 4$	1	8	0.5	
	〃	$20 \times 974$	1	8	0.2	
⑧	〃	$50 \times 80 \times 4 \times 2$	1	8	0.3	
	〃	$80 \times 80 \times 2$	1	8	-0.1	ピンチプレートラップ部控除
⑨	〃	$(110 \times 80 - 30 \times 40) \times 2$	2	8	0.2	ピンチプレート
	〃	$(110 + 80 + 30) \times 2 \times 20 \times 2$	1	8	0.1	〃
⑩	ソールプレート	$300 \times 200 - 50 \times 80 \times 2$	2	4	0.4	固定側
	〃	$200 \times 200$	1	4	-0.2	主桁ラップ部控除
	〃	$(300 + 60 \times 2) \times 2 \times 20$	1	4	0.07	
⑪	〃	$200 \times 200$	1	4	0.2	可動側
	〃	$(200 \times 2 + 120 \times 2) \times 20$	1	4	0.05	
合 計					85.8	

## 2-2 橋梁補修工

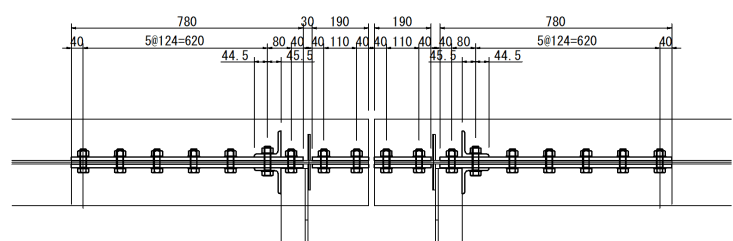
### (1) 主桁補強工



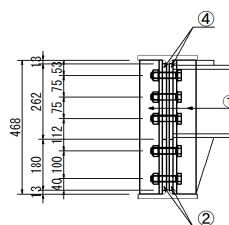
A部詳細図



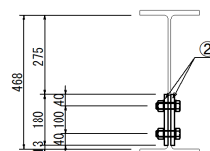
C-C



a-a S=1:10



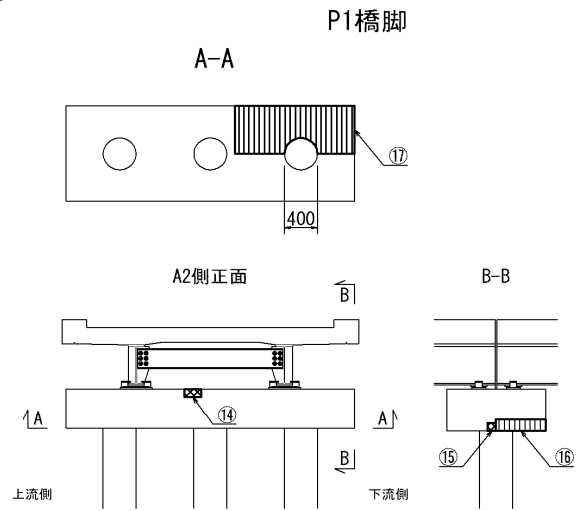
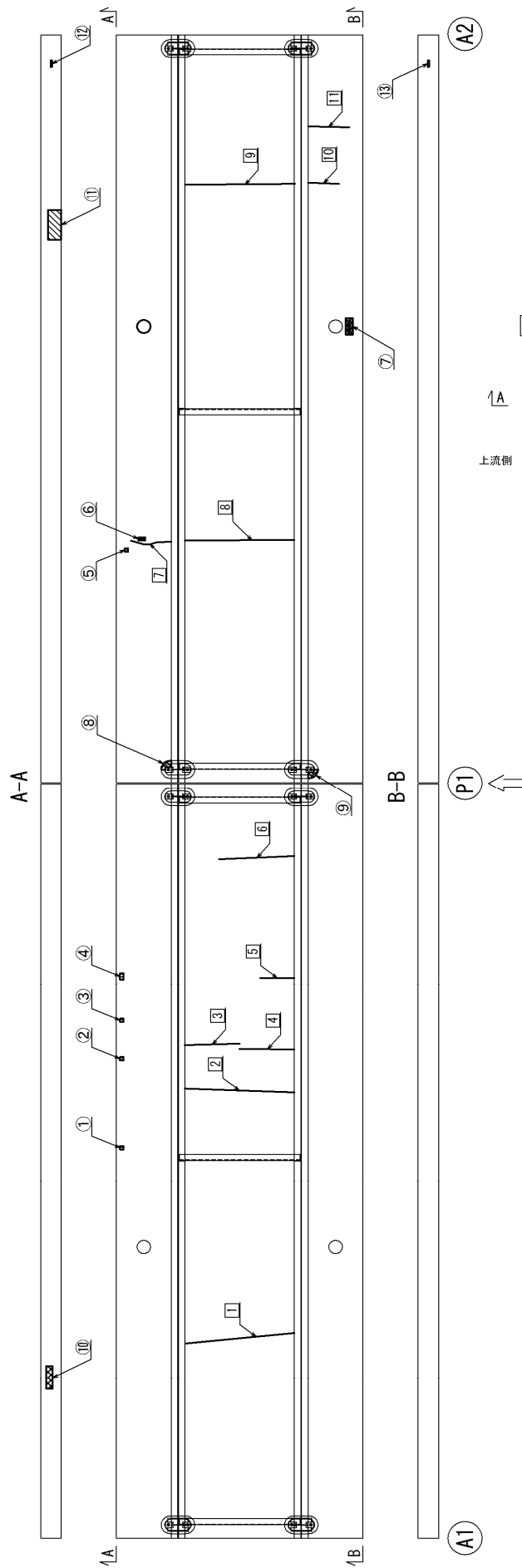
b-b S=1:10



- ① 8-L 90×90×10×10×468  
20-HTB M20×95
- ② 8-PL 180×13×780  
48-HTB M20×75
- ③ 8-PL 180×13×190  
16-HTB M20×75
- ④ 8-PL 90×13×262

種 別	寸 法 (mm)		数 量	質 量 (kg)			材 質	摘 要
	断 面	長 さ		単位質量	1個当り	質 量		
L	90×90×10	468	8	13.300	6.224	50	SS400	
PL	180 × 13	780	8	18.369	14.328	115	〃	
〃	180 × 13	190	8	18.369	3.490	28	〃	
〃	90 × 13	262	8	9.185	2.406	19	〃	
HTB	M20	95	20		0.472	9	F10T	
〃	M20	75	64		0.422	27	〃	
PL      t = 13                          SS400                          162    kg								
							24    部材	
L-90×90×10                          SS400                          50    kg								
							8    部材	
HTB      M20×95                          F10T                          9    kg								
							20    本	
HTB      M20×75                          F10T                          27    kg								
							64    本	
孔明け    N= (5×5+16×3)×4                          292    孔								

(2) 断面修復工



## (a) 上部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	補修材(m <sup>3</sup> )	備考	
1	50	50	60	0.0002	鉄筋露出	●
2	50	50	60	0.0002	鉄筋露出	●
3	50	50	60	0.0002	鉄筋露出	●
4	50	100	60	0.0003	鉄筋露出	●
5	50	50	60	0.0002	鉄筋露出	●
6	50	100	20	0.0001	豆板	★
7	100	250	20	0.0005	豆板	★
8	150	150	30	0.0007	断面欠損	★
9	150	150	30	0.0007	断面欠損	★
10	100	350	30	0.0011	断面欠損	★
11	200	450	60	0.0054	うき	●
12	20	100	100	0.0002	断面欠損	★
13	20	100	100	0.0002	断面欠損	★
合 計				0.0035	防錆処理無	★
				0.0065	防錆処理有	●

## (b) 下部工

No	幅 W(mm)	長さ L(mm)	深さ t(mm)	補修材(m³)	備考	
14	100	200	50	0.0010	断面欠損	★
15	100	100	50	0.0005	断面欠損	★
16	150	600	70	0.0063	鉄筋露出	●
	95	70	600	-0.0040	*控除	
17	600	1450	95	0.0827	鉄筋露出	●
	0.4 × 0.4 × π / 4 / 2			-0.0628	鉄筋露出	
合 計				0.0015	防錆処理無	★
				0.0222	防錆処理有	●

注)\*控除は、橋脚梁下面と側面との重複部を表す。

## (c) 合計

## 1) 防錆処理無

$$\Sigma V = 0.0035 + 0.0015 = 0.005\text{m}^3$$

## 2) 防錆処理有

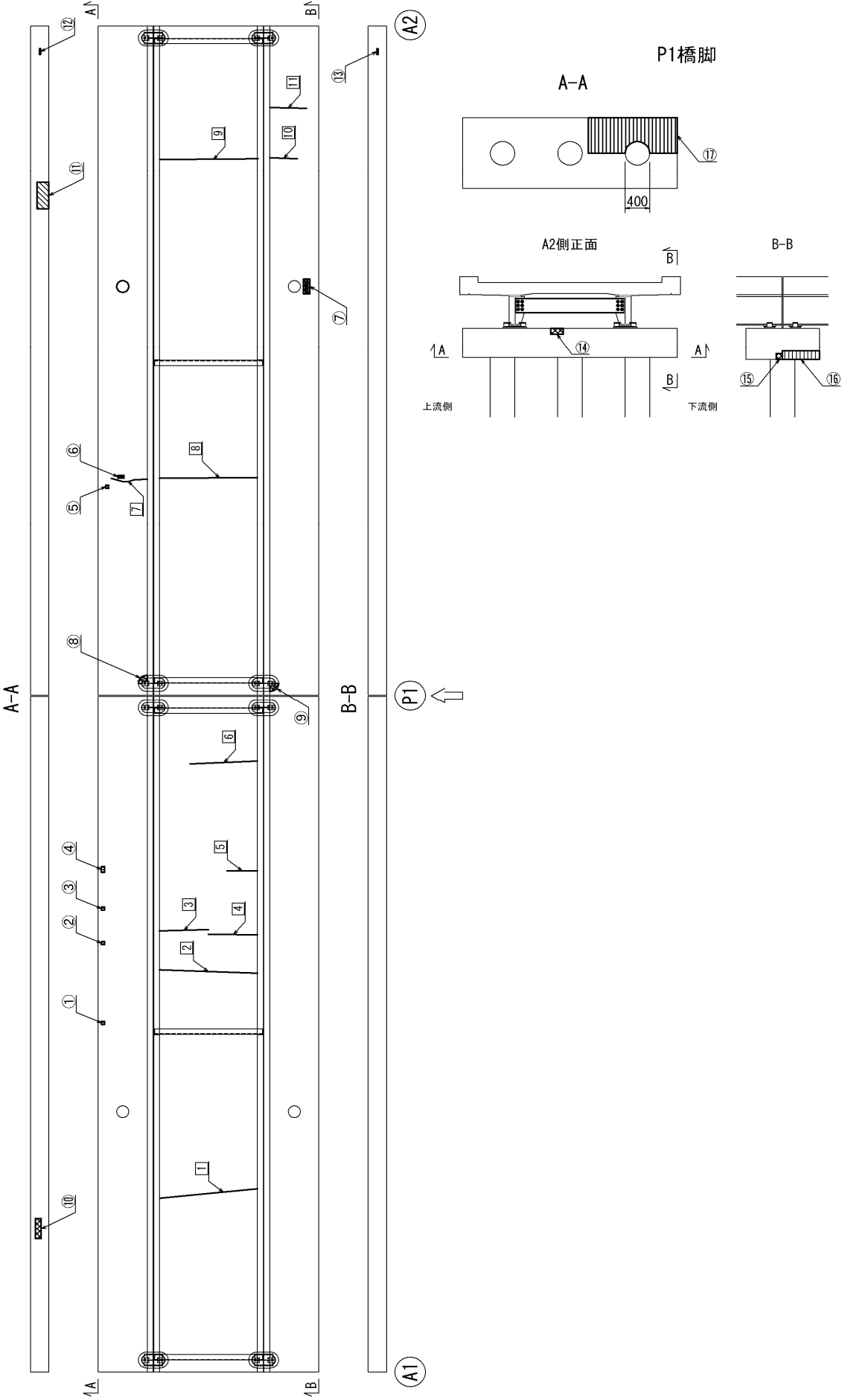
$$\Sigma V = 0.0065 + 0.0222 = 0.029\text{m}^3$$

## (d) 殻処分

$$\Sigma V = 0.005 + 0.029 = 0.034\text{m}^3$$



(3) ひび割れ注入工



## (a) 上部工

No	幅 W(mm)	延長 L(mm)	深さ t(mm)	体積(m <sup>3</sup> )	単重(kg/m <sup>3</sup> )	補修材(kg) 注入材15% シール材37%	備 考
1	0.2	1600	100.0	0.000032	1150	0.042	注入材
	30.0	1600	2.0	0.000096	1700	0.224	シール材
2	0.2	1600	100.0	0.000032	1150	0.042	注入材
	30.0	1600	2.0	0.000096	1700	0.224	シール材
3	0.2	800	100.0	0.000016	1150	0.021	注入材
	30.0	800	2.0	0.000048	1700	0.112	シール材
4	0.2	800	100.0	0.000016	1150	0.021	注入材
	30.0	800	2.0	0.000048	1700	0.112	シール材
5	0.2	500	100.0	0.000010	1150	0.013	注入材
	30.0	500	2.0	0.000030	1700	0.070	シール材
6	0.2	1100	100.0	0.000022	1150	0.029	注入材
	30.0	1100	2.0	0.000066	1700	0.154	シール材
7	0.2	600	100.0	0.000012	1150	0.016	注入材
	30.0	600	2.0	0.000036	1700	0.084	シール材
8	0.2	1600	100.0	0.000032	1150	0.042	注入材
	30.0	1600	2.0	0.000096	1700	0.224	シール材
9	0.2	1600	100.0	0.000032	1150	0.042	注入材
	30.0	1600	2.0	0.000096	1700	0.224	シール材
10	0.2	450	100.0	0.000009	1150	0.012	注入材
	30.0	450	2.0	0.000027	1700	0.063	シール材
11	0.2	600	100.0	0.000012	1150	0.016	注入材
	30.0	600	2.0	0.000036	1700	0.084	シール材
合 計		11250	－	0.000225	－	0.296	注入材
		11250	－	0.000675	－	1.575	シール材

## (b) 合計

## 1) 注入材

$$\Sigma W1 = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 0.296\text{kg}$$

$$\Sigma W2 = 0.02 \times 38 \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 0.760\text{kg}$$

$$= \quad \quad \quad 1.056\text{kg}$$

## 2) シール材

$$\Sigma W = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 1.575\text{kg}$$

## 3) 注入延長

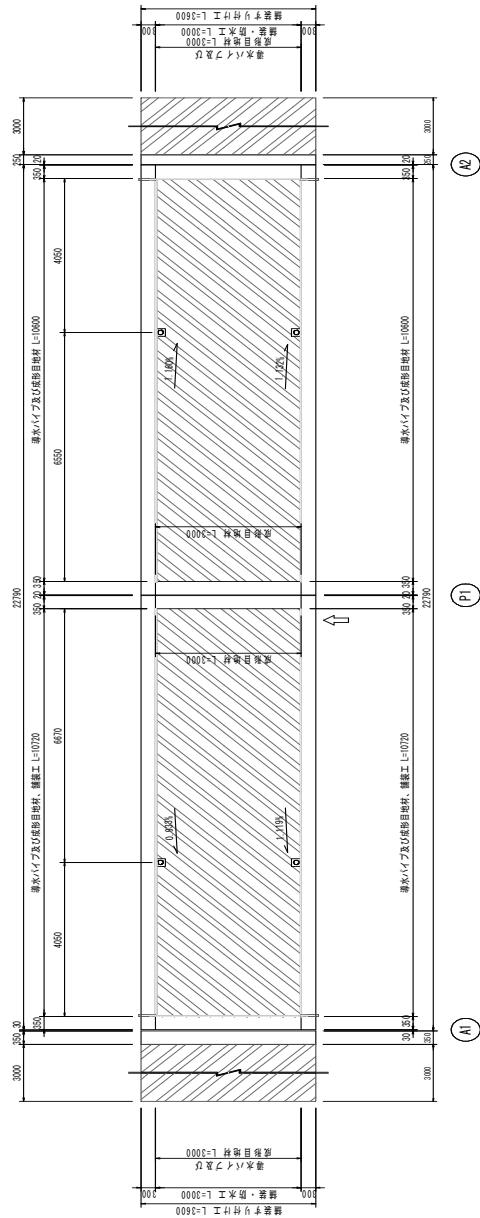
$$\Sigma L = \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 11.3\text{m}$$

## 4) 低圧注入器具

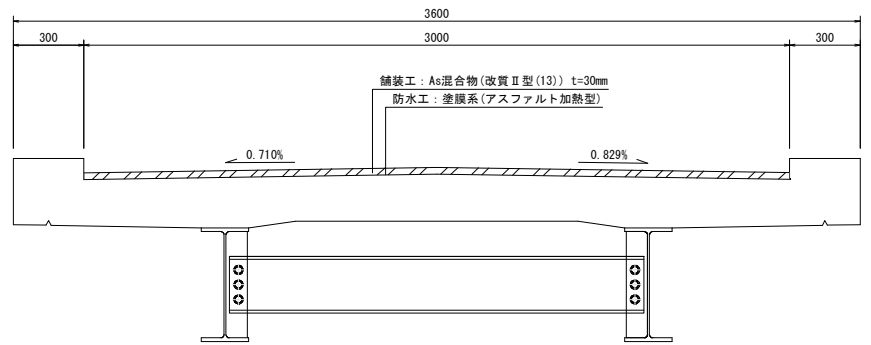
$$N = 11.3 \div 0.3 \quad \quad \quad = \quad \quad \quad 38\text{個}$$

## 2-3 舗装工

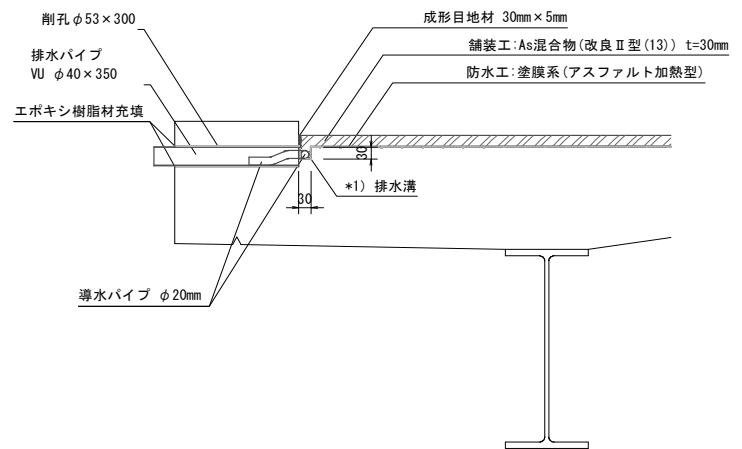
### (1) アスファルト舗装工



橋面図



舗装端部構造図



\*1): コンクリート舗装を幅30mm、深さ30mm程度ではつり取り、  
導水パイプを設置するスペースを設けるものとする。

1) 舗装工 (オーバーレイ工)		
(a) 車道 (改質Ⅱ型(13)、t=30mm)		
$A = (10.72 + 10.6) \times 3.0$	=	64.0m <sup>2</sup>
2) 舗装工 (舗装打換え工)		
(a) 車道 (再生密粒度As(13)、t=50mm)		
$A = 3.0 \times 3.6 \times 2$	=	21.6m <sup>2</sup>
(b) 車道 (不陸整正(M-30)、t=30mm)		
$A = 3.0 \times 3.6 \times 2$	=	21.6m <sup>2</sup>
(c) 車道 (舗装版切断、t=50mm)		
$A = 3.6 \times 2$	=	7.2m
(d) 車道 (舗装版破碎、t=50mm)		
$A = 3.0 \times 3.6 \times 2$	=	21.6m <sup>2</sup>
(3) 防水工		
(a) はつり工 (t=3cm)		
$A = 0.03 \times (10.72 + 10.6 + 3.0) \times 2$	=	1.5m <sup>2</sup>
$V = 1.5 \times 0.03$	=	0.05m <sup>3</sup>
(b) 塗膜系防水 (アスファルト加熱型)		
$A = (10.72 + 10.6) \times 3.0$	=	64.0m <sup>2</sup>
(c) 導水パイプ (耐候性樹脂φ20mm)		
$L = (10.72 + 10.6 + 3.0) \times 2$	=	48.6m
(d) 成形目地材 (30mm×5mm)		
$L = (10.72 + 10.6 + 3.0) \times 2 + 3.0 \times 2$	=	54.6m
(e) 鉄筋探査 (横向き)		
$A = 0.5 \times 0.3 \times 4$	=	0.6m <sup>2</sup>
(f) 排水管 (VU-φ40×350)		
N=	=	4箇所
(g) 削孔工 (φ53×300)		
N=	=	4孔
(h) エポキシ樹脂材		
$W = \pi / 4 \times (0.053^2 - 0.048^2) \times 0.3 \times 4 \times 1200$	=	0.6kg

2-4 橋梁付属物工

(1) 伸縮装置工

(a) 撤去工

1) エラストイト

$$L = 3.0 \times 3 = 9.000\text{m}$$

$$V = (0.03 + 0.02 \times 2) \times 0.4 \times 3.0 = 0.08\text{m}^3$$

2) コンクリート殻

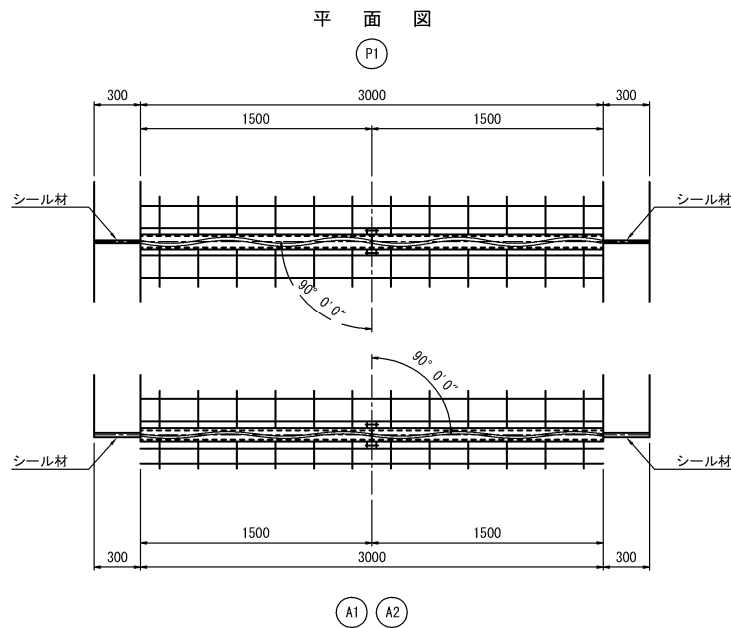
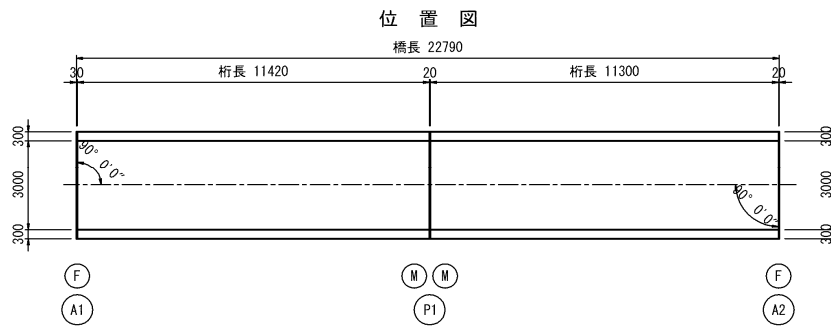
$$A1 \quad V = (0.11 \times 0.35 + 0.11 \times 0.35) \times 3.0 = 0.23\text{m}^3$$

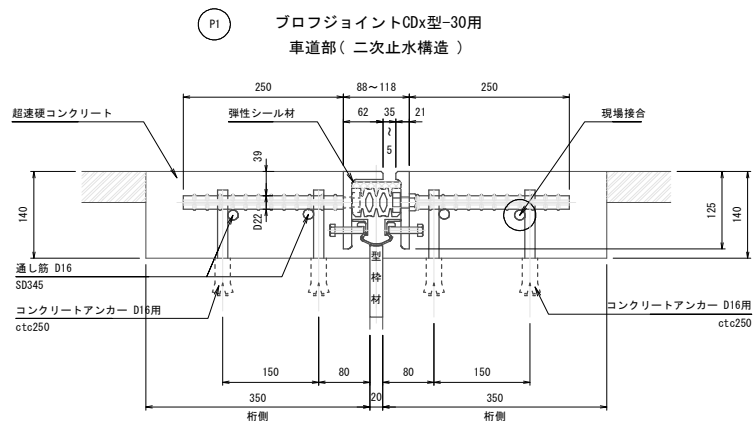
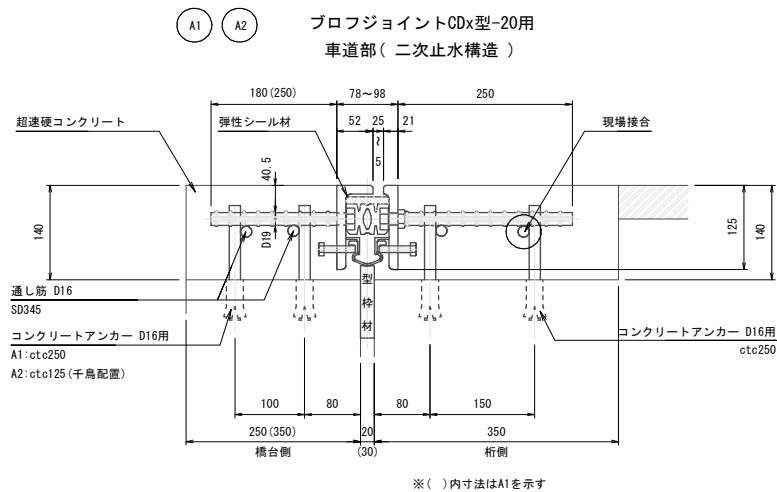
$$P1 \quad V = (0.11 \times 0.35 + 0.11 \times 0.35) \times 3.0 = 0.23\text{m}^3$$

$$A2 \quad W = (0.11 \times 0.25 + 0.11 \times 0.35) \times 3.0 = 0.20\text{m}^3$$

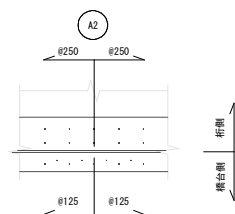
(b) 設置工

$$\Sigma V = 0.66\text{m}^3$$

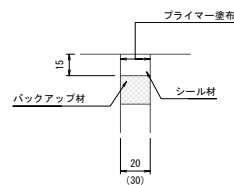




アンカー筋埋設図



シール材充填図



※ ( ) 内寸法はA1を示す

1) A1 (伸縮量20mm用)

a) 伸縮装置本体

$$L = 3.000\text{m}$$

b) 後打ちCo (超速硬コンクリート)

$$V = (0.14 \times 0.35 + 0.14 \times 0.35) \times 3.0 = 0.29\text{m}^3$$

c) 差し筋アンカー D16

$$N = 48\text{本}$$

d) 注入目地材 シール材

$$V = 0.03 \times 0.015 \times 0.6 \times 1000 = 0.27\text{t}$$

2) P1 (伸縮量30mm用)

a) 伸縮装置本体

$$L = 3.000\text{m}$$

b) 後打ちCo (超速硬コンクリート)

$$V = (0.14 \times 0.35 + 0.14 \times 0.35) \times 3.0 = 0.29\text{m}^3$$

c) 差し筋アンカー D16

$$N = 48\text{本}$$

d) 注入目地材 シール材

$$V = 0.02 \times 0.015 \times 0.6 \times 1000 = 0.18\text{ℓ}$$

3) A2 (伸縮量20mm用)

a) 伸縮装置本体

$$L = 3.000\text{m}$$

b) 後打ちCo (超速硬コンクリート)

$$V = (0.14 \times 0.25 + 0.14 \times 0.35) \times 3.0 = 0.25\text{m}^3$$

c) 差し筋アンカー D16

$$N = 48\text{本}$$

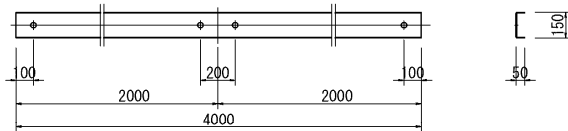
e) 注入目地材 シール材

$$V = 0.02 \times 0.015 \times 0.6 \times 1000 = 0.18\text{ℓ}$$

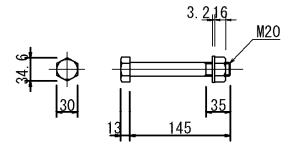




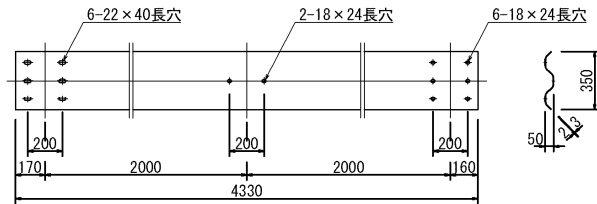
笠木



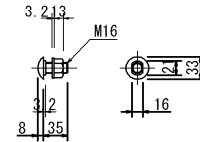
ブラケット取付用B. N. W. (4. 6)



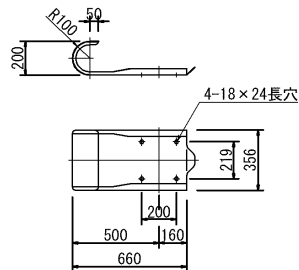
直ビーム



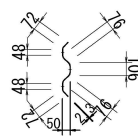
ビーム取付用B. N. W. (6. 8)



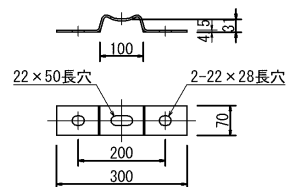
袖ビーム



直ビーム



ブラケット



## (a) 撤去工 (支柱を除く)

- 1) 直ビーム (2.3×50×350×4330)、袖ビーム (2.3×356×660)

$$L1 = 22.34 \times 2 = 44.7 \text{ m}$$

$$W1 = [ \{ (0.072 + 0.048 + 0.076) \times 2 + 0.106 \} \times 0.0023 \times (5 \times 4.33 + 2.33) + 0.07 \times 0.35 \times 0.0045 \times 12 + 0.356 \times 0.0023 \times (0.66 + 0.2 \times \pi / 2) \times 2 ] \times 2 \times 7.85 = 0.48 \text{ t}$$

- 2) 笠木 ( [-150×50×3.2×4000、 [-150×50×3.2×2000)、袖笠木 ( [-150×50×3.2×150)

$$L1 = 22.3 \times 2 = 44.6 \text{ m}$$

$$W2 = (0.15 + 0.05 \times 2) \times 0.0032 \times 22.3 \times 2 \times 7.85 = 0.28 \text{ t}$$

$$W1 + W2 = 0.48 + 0.28 = 0.76 \text{ t}$$

## (b) 設置工 (支柱を除く)

- 1) 直ビーム (2.3×50×350×4330)

## a) 設置延長

$$L = 22.34 \times 2 = 44.7 \text{ m}$$

- b) TYPE-1 (2.3×50×350×4330)

$$n = 5 \times 2 = 10 \text{ 枚}$$

- c) TYPE-2 (2.3×50×350×2330)

$$n = 1 \times 2 = 2 \text{ 枚}$$

- 2) 袖ビーム (2.3×356×660)

$$n = 2 \times 2 = 4 \text{ 枚}$$

3) 笠木

a) 設置延長

$$L = 22.3 \times 2 = 44.6\text{m}$$

b) TYPE-1 ( [-150×50×3.2×4000)

$$n = 5 \times 2 = 10\text{枚}$$

c) TYPE-2 ( [-150×50×3.2×2000)

$$n = 1 \times 2 = 2\text{枚}$$

4) 袖笠木 ( [-150×50×3.2×150)

$$n = 2 \times 2 = 4\text{枚}$$

5) ブラケット (70×31×300)

$$n = 12 \times 2 = 24\text{個}$$

6) ボルト・ナット (M20×145)

$$n = 12 \times 2 = 24\text{本}$$

7) ボルト・ナット (M16×35)

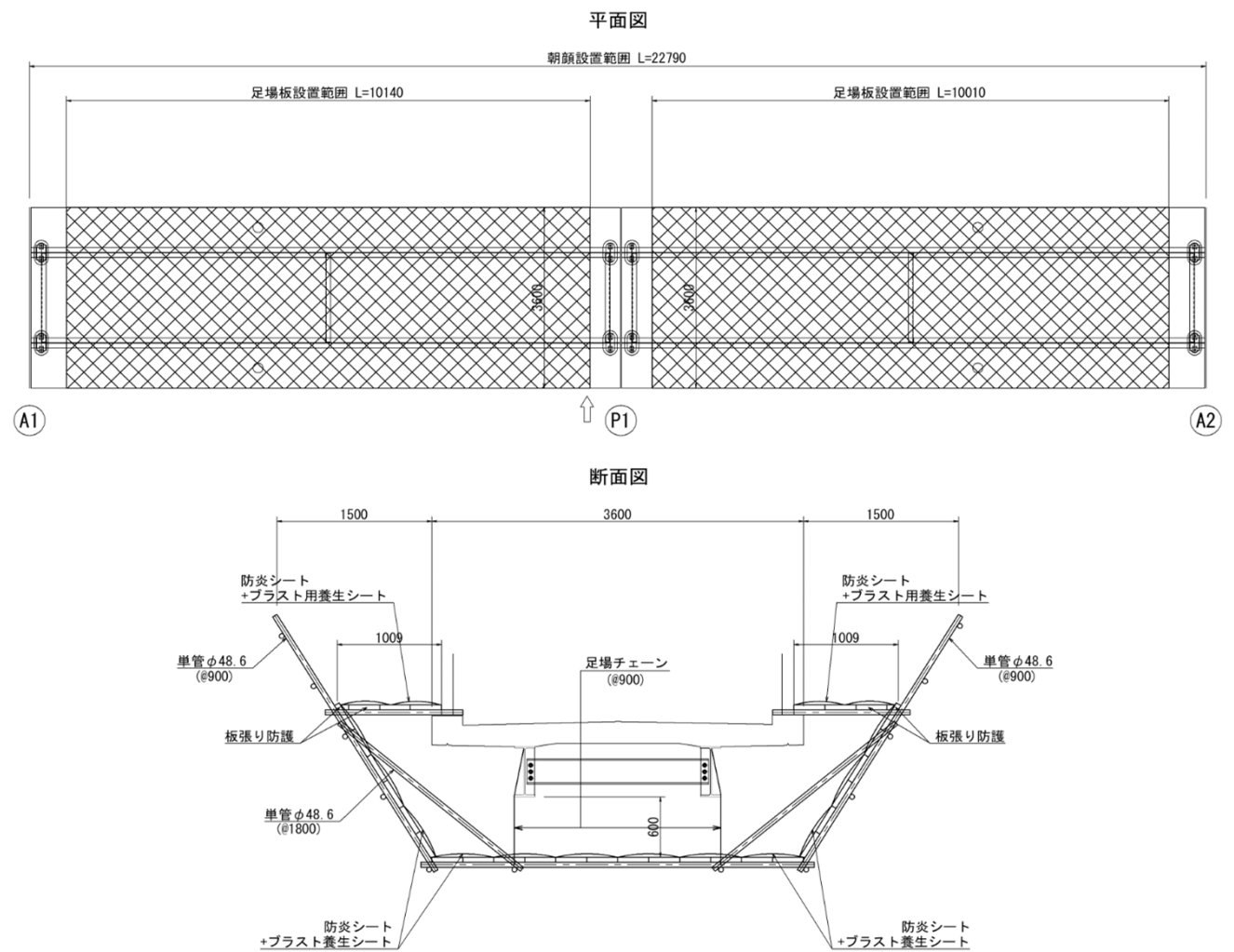
$$n = (6 \times 5 + 4 \times 2 + 2 \times 5 + 2 \times 12) \times 2 = 144\text{本}$$

(c) 塗替塗装工 (支柱)

$$A = 0.1143 \times \pi \times 1.05 \times 12 \times 2 = 9.0\text{m}^2$$

# 2-5 仮設工

## (1) 足場工



(a) 吊足場		
$A = (10.14 + 10.01) \times 3.6$	=	72.5m <sup>2</sup>
(b) 両側朝顔		
$A = 22.79 \times 3.6$	=	82.0m <sup>2</sup>
(c) 防護工		
1) 床面シート張防護		
$A = 22.79 \times 3.6$	=	82.0m <sup>2</sup>
2) 上面シート張防護		
$A = 22.79 \times 1.009 \times 2$	=	46.0m <sup>2</sup>
3) 上面板張防護		
$A = 22.79 \times 1.009 \times 2$	=	46.0m <sup>2</sup>
4) 両側朝顔シート張防護		
$A = 22.79 \times 3.6$	=	82.0m <sup>2</sup>
5) 両側朝顔板張防護		
$A = 22.79 \times 3.6$	=	82.0m <sup>2</sup>
6) プラスト養生シート (床面部 + 朝顔部 + 上面部)		
$A = 82.0 + 46.0 + 82.0$	=	210.0m <sup>2</sup>
7) 処分費(養生シート)		
$A = 210.0 \times 0.129\text{kg/m}^2$	=	27.1kg

# 本 工 事 数 量 集 計 表

## 子設計②【堂前橋】

No. 1

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁保全工事	【堂前橋】		1.0	1	式
現場塗装工			1.0	1	式
塗装塗替工			1.0	1	式
素地調整	塗膜剥離剤	別紙数量計算書	56.6	57	m2
研削材・ケレンかす回収・積込		別紙数量計算書	56.6	57	m2
清掃・水洗い		別紙数量計算書	56.6	57	m2
下塗	有機ジンクリッチペイント	別紙数量計算書	56.6	57	m2
下塗	弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗	別紙数量計算書	56.6	57	m2
中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗	別紙数量計算書	56.6	57	m2
上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗	別紙数量計算書	56.6	57	m2
塗替塗装工（防護柵）			1.0	1	式
素地調整		別紙数量計算書	5.3	5	m2
回収・積込		別紙数量計算書	5.3	5	m2
清掃・水洗い		別紙数量計算書	5.3	5	m2
下塗	鉛系錆止めペイント	別紙数量計算書	5.3	5	m2
中塗	長油性フタル酸樹脂塗料	別紙数量計算書	5.3	5	m2
上塗	長油性フタル酸樹脂塗料	別紙数量計算書	5.3	5	m2
橋梁補修工			1.0	1	式
当て板工			1.0	1	式
鋼桁補修工		別紙数量計算書	1.0	1	式

# 本 工 事 数 量 集 計 表

子設計②【堂前橋】

No. 2

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
芯出し調整		$(0.5+0.7)*0.2*2$ 0.48	0.5	m2	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	防錆処理有 0.020m3	別紙数量計算書 1.0	1	構造物	
左官工法	防錆処理無 0.024m3	別紙数量計算書 1.0	1	構造物	
殻処分	無筋Co殻	$0.017+0.002+0.003+0.021$ 0.043	0.04	m3	
袋型根固め工		1.0	1	式	
袋型根固め		別紙数量計算書 1.0	1	式	
伸縮装置工		1.0	1	式	
伸縮装置設置		別紙数量計算書 1.0	1	式	
舗装版切断	コンクリート 15cm以下	別紙数量計算書 14.4	14	m	
舗装版破砕	小規模	別紙数量計算書 2.2	2	m2	
仮設工		1.0	1	式	
吊足場		1.0	1	式	
塗膜用シート		1.0	1	式	
安全設備・仮設設備		1.0	1	式	
処分工		1.0	1	式	
塗膜くず処理・仮設設備	主桁部・防護柵部	1.0	1	式	
塗膜用シート処理・運搬		1.0	1	式	
舗装殻処理・運搬	無筋Co殻	別紙数量計算書 0.1	0.1	m3	
交通管理工		1.0	1	式	

本 工 事 数 量 集 計 表

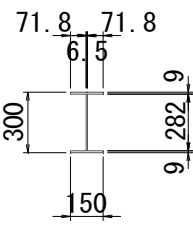
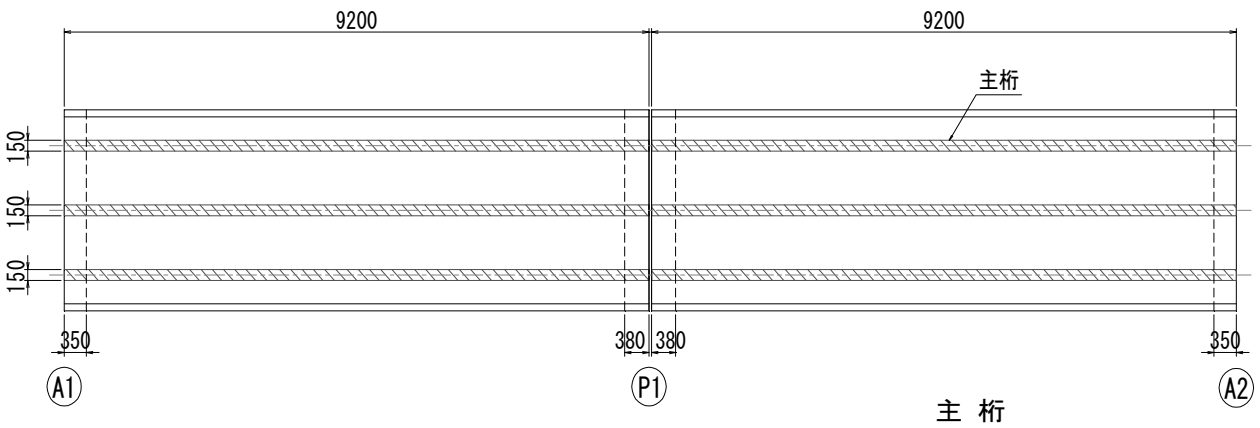
### 子設計②【堂前橋】

### No. 3

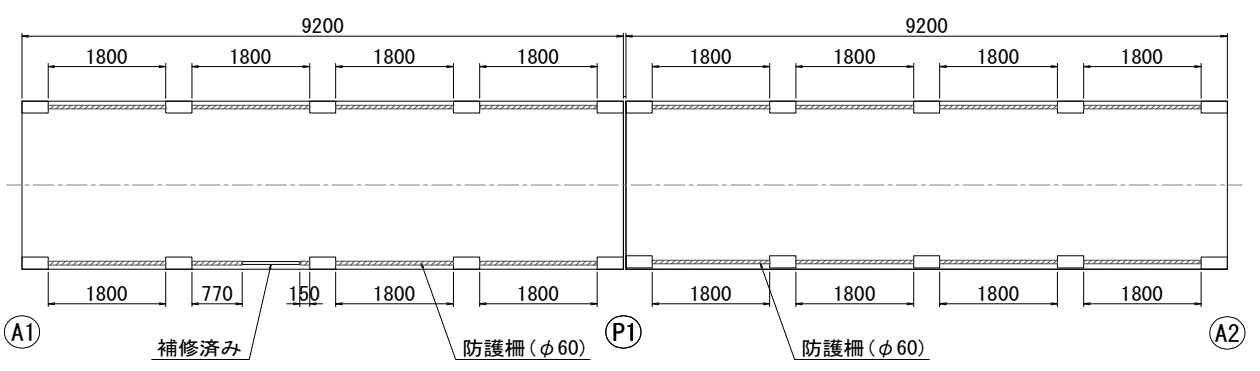
[illegible]

種別及び細別： 塗替え塗装工

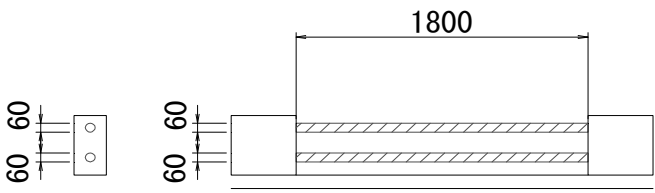
算 出 図



橋 面



防護柵



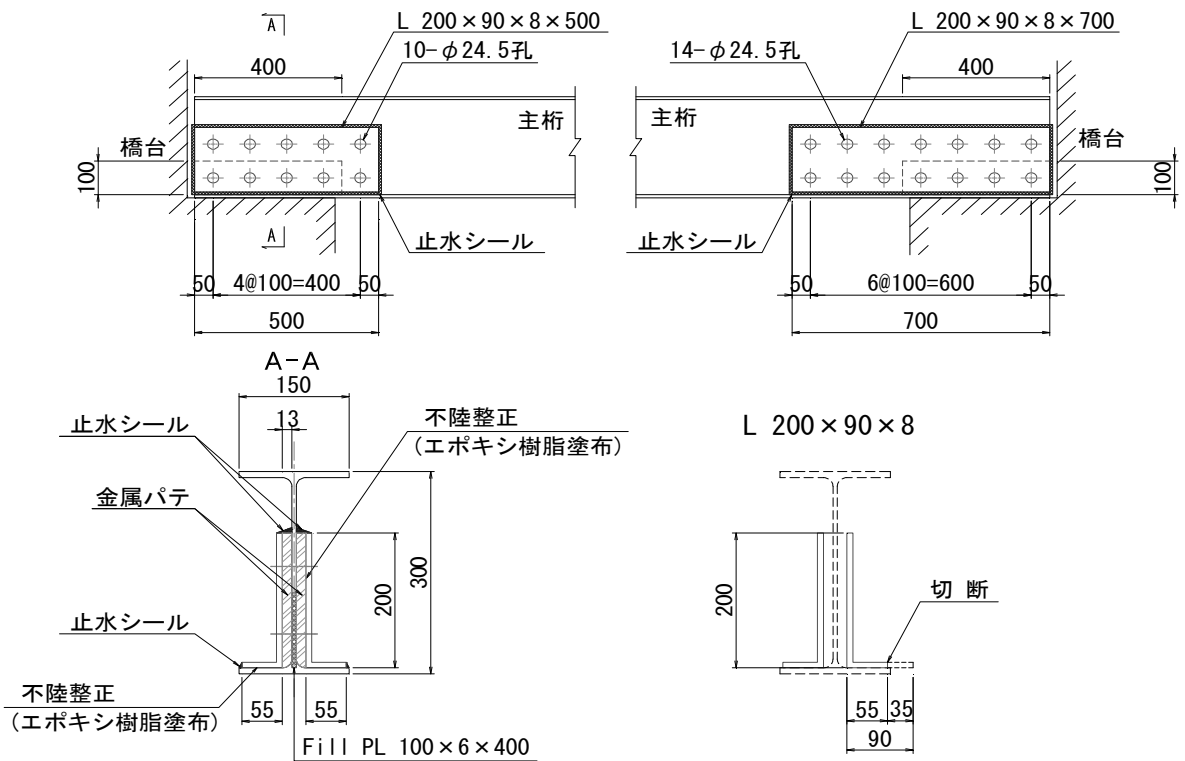
種別及び細別： 塗替え塗装工

項 目	規 格	算 式						単位	数 量
主桁	延長	9.200	+	9.200				m	18.400
		長さ		幅・高さ		面数	箇所		
	ウェブ+フランジ`厚	18.400	×	0.300	×	2	×	3	m <sup>2</sup> 33.120
	フランジ	18.400	×	0.150	×	1	×	3	m <sup>2</sup> 8.280
		18.400	×	0.072	×	4	×	3	m <sup>2</sup> 15.898
	控除	-0.350	×	0.150	×	1	×	6	m <sup>2</sup> -0.315
		-0.380	×	0.150	×	1	×	6	m <sup>2</sup> -0.342
							合 計	m <sup>2</sup>	56.641
防護柵	延長	1.800	×	15	+	0.770	+	0.150	m27.920
		27.920	×	π	×	0.060		m <sup>2</sup>	5.263



種別及び細別： 当て板工

算 出 図



項 目	規 格	算 式			単位	数 量
不等辺山形鋼	L 200*90*8	長さ	単位重量	個数		
	A1側	0.500	×	21.8	×	2
	A2側	0.700	×	21.8	×	2
		合 計			kg	52.320
フィラープレート	PL 400*100*6			単位重量		
	A1側	0.400	×	0.100	×	47.1
	A2側	0.400	×	0.100	×	47.1
		合 計			kg	3.768
取付けボルト	B.N M22*60 (S10T)					
	A1側				本	10
	A2側				本	14
		合 計			本	24
鋼材孔明	φ 24.5					
	A1側				本	10
	A2側				本	14
		合 計			本	24

## 種別及び細別： 当て板工

項 目	規 格	算 式						単位	数 量
不陸整正	エポキシ樹脂	幅	高さ	長さ	箇所				
		( 0.055	+	0.200 )	×	0.500	×	2	$m^2$ 0.255
		( 0.055	+	0.200 )	×	0.700	×	2	$m^2$ 0.357
		合 計						$m^2$	0.612
		面積	厚さ	比重				kg	1.040
金属パテ		0.612	×	0.001	×	1700			
		※参考値							
		幅	高さ	長さ	箇所				
		0.013	×	0.200	×	0.500	×	2	$m^3$ 0.003
		0.013	×	0.200	×	0.700	×	2	$m^3$ 0.004
止水シール	エポキシ樹脂	合 計						$m^3$	0.007
		面積	厚さ	比重				kg	0.123
		0.007	×	0.008	×	2200			
		※参考値							
		高さ	長さ	面	箇所				
ウェブ切断		( 0.200	+	0.500 )	×	2	×	2	m 2.800
		( 0.200	+	0.700 )	×	2	×	2	m 3.600
		合 計						m	6.400
		6.400	×	0.008	×	0.008	×	比重 1700	kg 0.696
		※参考値							
ウェブ切断		高さ	長さ	箇所					
		0.100	+	0.400	×	2		m	0.900
		0.100	+	0.400	×	2		m	0.900
		合 計						m	1.800
不等辺山形鋼切断		長さ	長さ	箇所					
		( 0.500	+	0.700 )	×	2		m	2.400

種別及び細別：断面修復工

項 目	規 格	算 式		単 位	数 量
ケレン有り					
修復面積		床版 0.573	防護柵 + 0.082	m <sup>2</sup>	0.655
修 復 材	ポ <sup>°</sup> リマーセメントモルタル	0.0172	+ 0.0025	m <sup>3</sup>	0.020
ケレン無し					
修復面積		床版 0.300	橋脚 + 0.268	m <sup>2</sup>	0.568
修 復 材	ポ <sup>°</sup> リマーセメントモルタル	0.0030	+ 0.0214	m <sup>3</sup>	0.024

## 種別及び細別：断面修復工

## 算 式 根 拠 と な る 構 造 図

ケレン有り

(床版)

【剝離・鉄筋露出】						【うき】	
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)					面積 (m2)	体積 (m3)
1	150	×	200	×	30	0.030	0.00090
2	50	×	50	×	30	0.003	0.00009
3	140	×	130	×	30	0.018	0.00054
4	80	×	80	×	30	0.006	0.00018
5	80	×	80	×	30	0.006	0.00018
6	100	×	100	×	30	0.010	0.00030
7	200	×	300	×	30	0.060	0.00180
8	50	×	50	×	30	0.003	0.00009
9	100	×	100	×	30	0.010	0.00030
10	100	×	50	×	30	0.005	0.00015
11	50	×	50	×	30	0.003	0.00009
12	200	×	110	×	30	0.022	0.00066
13	100	×	70	×	30	0.007	0.00021
14	100	×	50	×	30	0.005	0.00015
15	40	×	50	×	30	0.002	0.00006
16	100	×	120	×	30	0.012	0.00036
17	110	×	100	×	30	0.011	0.00033
18	200	×	100	×	30	0.020	0.00060
19	150	×	70	×	30	0.011	0.00033
20	100	×	50	×	30	0.005	0.00015
21	50	×	50	×	30	0.003	0.00009
22	250	×	250	×	30	0.063	0.00189
23	50	×	50	×	30	0.003	0.00009
24	50	×	50	×	30	0.003	0.00009
25	100	×	70	×	30	0.007	0.00021
26	100	×	40	×	30	0.004	0.00012
27	60	×	100	×	30	0.006	0.00018
28	200	×	100	×	30	0.020	0.00060
29	100	×	150	×	30	0.015	0.00045
30	150	×	100	×	30	0.015	0.00045
31	100	×	100	×	30	0.010	0.00030
32	200	×	100	×	30	0.020	0.00060
33	50	×	50	×	30	0.003	0.00009
34	80	×	80	×	30	0.006	0.00018
35	150	×	150	×	30	0.023	0.00069
36	100	×	100	×	30	0.010	0.00030
37	100	×	100	×	30	0.010	0.00030
38	50	×	70	×	30	0.004	0.00012
39	100	×	100	×	30	0.010	0.00030
40	80	×	50	×	30	0.004	0.00012
41	50	×	100	×	30	0.005	0.00015
42	300	×	200	×	30	0.060	0.00180
43	100	×	200	×	30	0.020	0.00060
合 計						0.573	0.01719

種別及び細別：断面修復工

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

ケレン有り

(防護柵)

【鉄筋露出】 【うき】			
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)	面積 (m2)	体積 (m3)
1	200 × 110 × 30	0.022	0.00066
2	300 × 200 × 30	0.060	0.00180
合 計		0.082	0.00246

ケレン無し

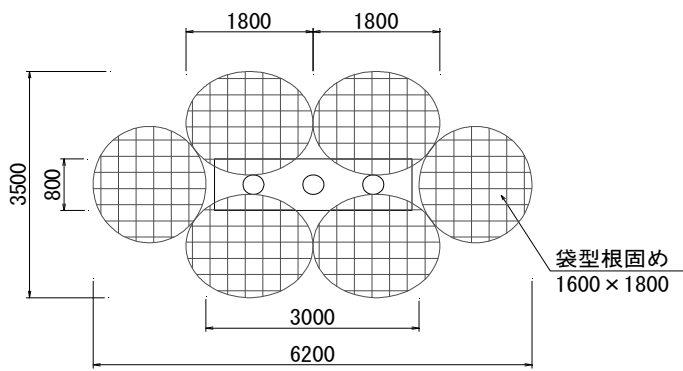
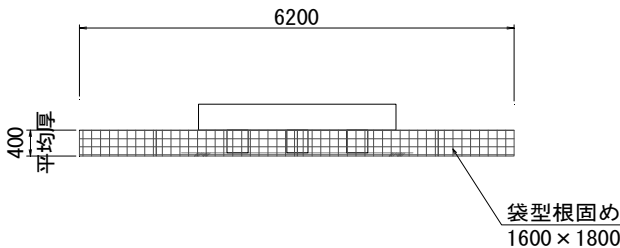
(床版)

【豆板】			
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)	面積 (m2)	体積 (m3)
1	540 × 50 × 10	0.027	0.00027
2	550 × 100 × 10	0.055	0.00055
3	700 × 100 × 10	0.070	0.00070
4	300 × 100 × 10	0.030	0.00030
5	350 × 150 × 10	0.053	0.00053
6	100 × 200 × 10	0.020	0.00020
7	100 × 150 × 10	0.015	0.00015
8	150 × 200 × 10	0.030	0.00030
合 計		0.300	0.00300

(橋脚)

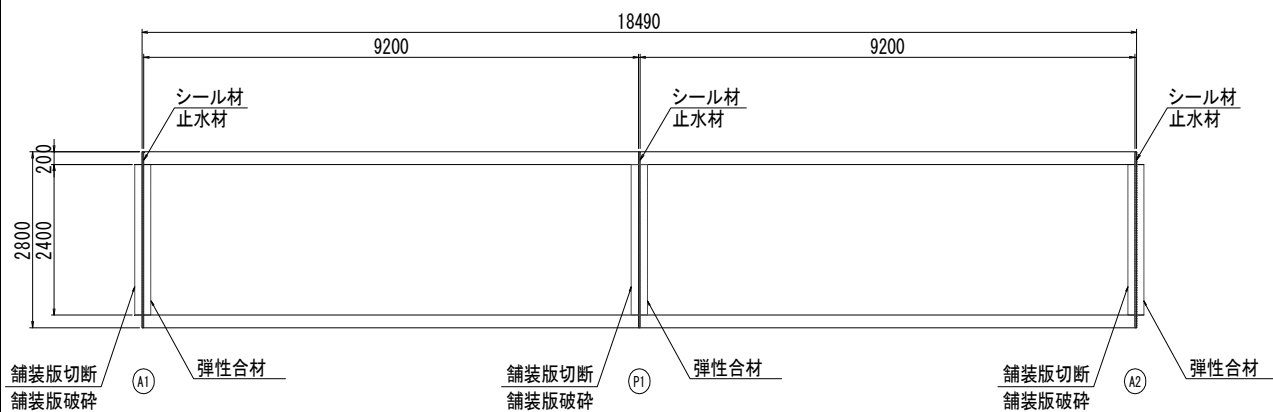
【剝離】 【欠損】			
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)	面積 (m2)	体積 (m3)
1	540 × 200 × 50	0.108	0.00540
2	800 × 200 × 100	0.160	0.01600
合 計		0.268	0.02140

種別及び細別： 袋型根固め工

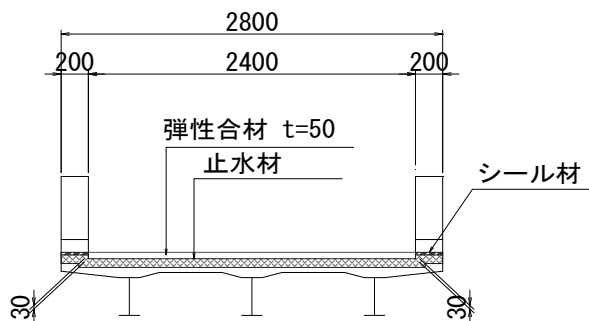
算 出 図					
<div>平面図</div>  <div>側面図</div> 					
項 目	規 格	算 式		単位	数 量
1t用袋				袋	6
	中詰め材 (袋内)	メーカー資料より	$0.620 \times 6$	$m^3$	3.72
	中詰め材 (袋外)	幅 長さ 高さ $0.800 \times 3.000 \times 0.400$		$m^3$	0.960
			合計	$m^3$	5

種別及び細別：伸縮装置撤去・設置工

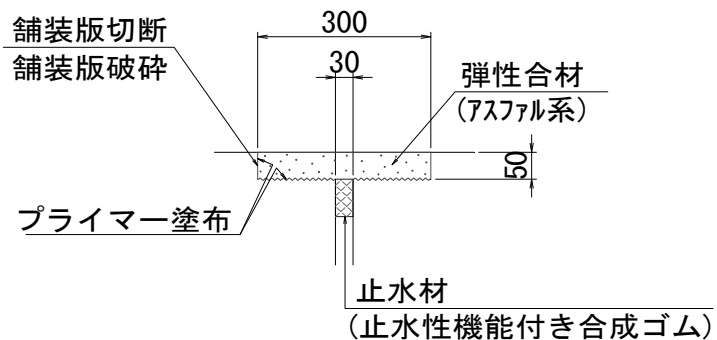
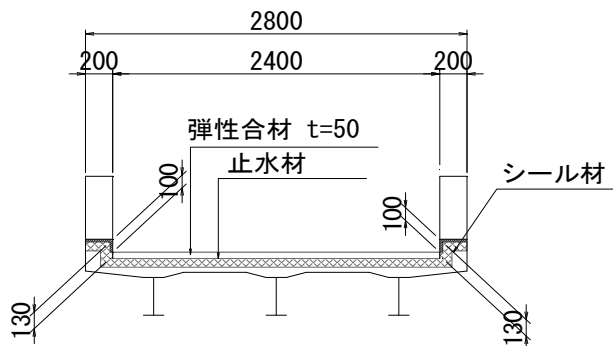
算 出 図



橋台部



橋脚部



種別及び細別：伸縮装置撤去・設置工

項 目	規 格	算 式				単位	数 量	
プライマー 弾性合材 止水材  シー ル材	A1側	長さ 2.400	×	箇所 3.000		m	7.200	
	P1部							
	A2側							
	A1側	長さ 0.200	×	箇所 3.000	×	箇所 2.000	m 1.200	
	P1部							
	A2側	長さ 0.080	×	箇所 2.000		m	0.160	
					合 計	m	1.360	
	舗装版切断 (Co)	延長	A1 ( 2.400 + P1 2.400 + A2 2.400 ) × 箇所 2				m	14.400
	舗装版破碎 (Co)		幅 0.300	×	延長 2.400	×	箇所 3.000	m <sup>2</sup> 2.160
		Co殻	面積 2.160	×	高さ 0.050			m <sup>3</sup> 0.108



種別及び細別： 吊り足場

算 出 図

側 面 図

18490

4@1500=6000

4@1500=6000

たてじ おやこ ころばし 足場板

①A1 ①P1 ①A2

平 面 図

6000 6000

2800

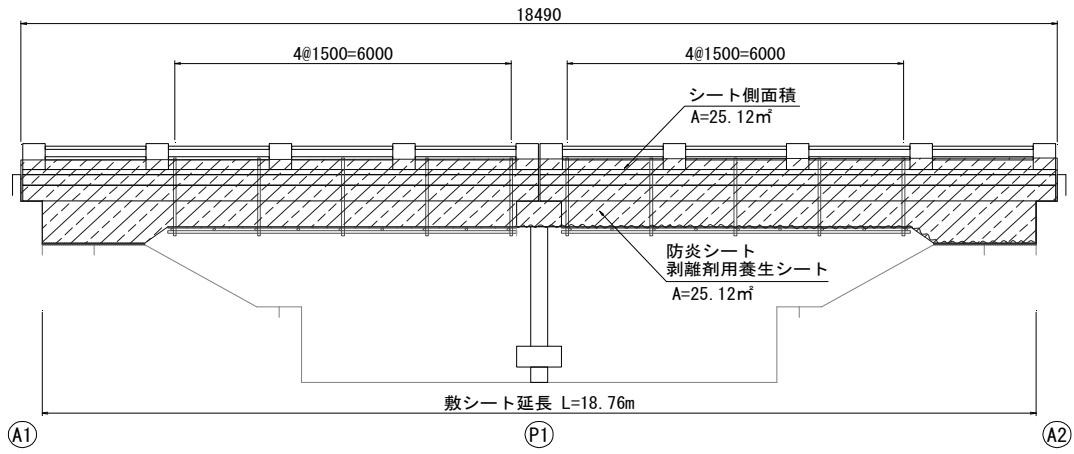
①A1 ①P1 ①A2

項 目	規 格	算 式			単位	数 量
吊り足場	両側朝顔	長さ 6.000	× 幅 2.800	× 箇所 2	m <sup>2</sup>	33.6

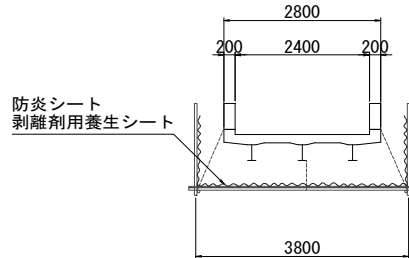
種別及び細別：処分工

算 出 図

側 面 図



断 面 図



項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
面積	下面 側面	幅 長さ 3.800 × 18.760	m <sup>2</sup>	71.288
		CAD 求積面積 個所 25.120 × 2	m <sup>2</sup>	50.240
		合 計	m <sup>2</sup>	121.528
	シート重量 剥離剤用	面積 単位重量(参考) 121.528 × 0.129 kg/m <sup>2</sup>	kg	15.677
	主桁塗膜 (A系相当)	塗替塗装工 計算書より 56.641 × ( 0.500 + 1.000 ) kg/m <sup>2</sup>	kg	84.962
	防護柵塗膜	塗替塗装工 計算書より 5.263 × 0.500 kg/m <sup>2</sup>	kg	2.632
		合 計	kg	87.594