

本 工 事 数 量 集 計 表

無名橋(3025) 無名橋(3029)

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁保全工事		1.0	1	式	
橋梁補修工 無名橋3025		1.0	1	式	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	1構造物当り修復延べ体積0.1m3未満:材料種類ポリアセメントモルタル:鉄筋ケレン:鉄筋防錆処理有り	1.0	1	構造物	
殻処分	無筋コンクリート殻	数量計算書より	0.1	m3	
表面含浸工		1.0	1	式	
表面含浸工		数量計算書より	13.4	m2	
現場塗装工 無名橋3025		1.0	1	式	
橋梁塗装工 (Rc-2)		1.0	1	式	
素地調整	水洗い・清掃	数量計算書より	41.3	m2	
素地調整	素地調整種類2種ケレン(動力工具と手工具の併用)	数量計算書より	41.3	m2	
下塗	塗装種別有機シンクリッチペイント(2回塗り/層)はけ・ローラーII	数量計算書より	41.4	m2	
下塗	塗装種別弱溶剤形変性ポリアセ樹脂塗料(2層)はけ・ローラー	数量計算書より	41.4	m2	
中塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料はけ・ローラー 赤系	数量計算書より	41.4	m2	
上塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料はけ・ローラー 赤系	数量計算書より	41.4	m2	
橋梁塗装工 Rc-4		1.0	1	式	
素地調整	水洗い・清掃	数量計算書より	0.4	m2	
素地調整	素地調整種類4種ケレン(動力工具と手工具の併用)	数量計算書より	0.4	m2	
下塗	塗装種別弱溶剤形変性ポリアセ樹脂塗料(1層)はけ・ローラー	数量計算書より	0.4	m2	

本 工 事 数 量 集 計 表

無名橋(3025) 無名橋(3029)

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
中塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 赤系	数量計算書より	0.4	0.4	m2
上塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 赤系	数量計算書より	0.4	0.4	m2
塗膜剥離			1.0	1	式
塗膜剥離		数量計算書より	41.8	42	m2
廃材運搬処分			1.0	1	式
塗膜くず		1.0	1.0	1	式
橋梁補修工 無名橋3025			1.0	1	式
当て板補修工			1.0	1	式
部材製作		数量計算書より	3.0	3	kg
当て板補修工		1.0	1.0	1	式
伸縮装置取替工			1.0	1	式
撤去工		1.0	1.0	1	式
伸縮装置取替工		1.0	1.0	1	式
アスファルト舗装工			1.0	1	式
舗装撤去工		1.0	1.0	1	式
舗装工		1.0	1.0	1	式
足場工			1.0	1	式
吊足場		1.0	1.0	1	式
防護工		1.0	1.0	1	式
仮設工 無名橋3025			1.0	1	式

本 工 事 数 量 集 計 表

無名橋(3025) 無名橋(3029)

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
安全費		1.0	1	式	
安全費		1.0	1	式	
交通管理工		1.0	1	式	
交通誘導警備員		1.0	1	式	
橋梁補修工 無名橋3029		1.0	1	式	
ひびわれ補修工		1.0	1	式	
低圧注入工法	1構造物当り補修延べ延長25m未満;材料種類珪砂樹脂	1.0	1	構造物	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	1構造物当り修復延べ体積0.21m ³ ;材料種類ホリマーセメントモルタル;鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理有り	1.0	1	構造物	
殻処分	無筋コンクリート殻	数量計算書より	0.2	m ³	
表面含浸工		1.0	1	式	
表面含浸工		数量計算書より	31.4	m ²	
現場塗装工 無名橋3029		1.0	1	式	
橋梁塗装工(Rc-2)		1.0	1	式	
清掃・水洗い		数量計算書より	31.2	m ²	
素地調整	素地調整種類2種ケレン(動力工具と手工具の併用)	数量計算書より	27.6	m ²	
下塗	塗装種別有機ジンクリッチペイント(2回塗り/層)はけ・ローラーII	数量計算書より	31.2	m ²	
下塗	塗装種別弱溶剤形変性珪砂樹脂塗料(2層)はけ・ローラー	数量計算書より	31.2	m ²	
中塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料はけ・ローラー 赤系	数量計算書より	31.2	m ²	

本 工 事 数 量 集 計 表

無名橋(3025) 無名橋(3029)

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
上塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 赤系	数量計算書より	31.2	31	m2
橋梁塗装工 Rc-4			1.0	1	式
素地調整	素地調整種類4種以内(動力工具と 手工具の併用)	数量計算書より	0.7	0.7	m2
下塗	塗装種別弱溶剤形変性珪酸樹脂 塗料(1層) はけ・ローラー	数量計算書より	0.7	0.7	m2
中塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 赤系	数量計算書より	0.7	0.7	m2
上塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 赤系	数量計算書より	0.7	0.7	m2
塗膜剥離			1.0	1	式
塗膜剥離		数量計算書より	31.9	32	m2
廃材運搬処分			1.0	1	式
塗膜くず		1.0	1.0	1	式
橋梁補修工 無名橋3029			1.0	1	式
当て板補修工			1.0	1	式
部材製作		数量計算書より	283.0	283	kg
部材製作		数量計算書より	35.0	35	kg
当て板補修工		1.0	1.0	1	式
伸縮装置取替工			1.0	1	式
撤去工		1.0	1.0	1	式
伸縮装置取替工		1.0	1.0	1	式
防護柵取替工			1.0	1	式
防護柵撤去		数量計算書より	14.7	15	m

本 工 事 数 量 集 計 表

無名橋(3025) 無名橋(3029)

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
防護柵設置		数量計算書より 14.7	15	m	
防護柵材料費		1.0 1.0	1	式	
コンクリート削孔		8.0 8.0	8	孔	
足場工		1.0 1.0	1	式	
吊足場		1.0 1.0	1	式	
防護工		1.0 1.0	1	式	
仮設工 無名橋3029		1.0 1.0	1	式	
安全費		1.0 1.0	1	式	
安全費		1.0 1.0	1	式	
交通管理工		1.0 1.0	1	式	
交通誘導警備員		1.0 1.0	1	式	
共通仮設		1.0 1.0	1	式	
共通仮設費		1.0 1.0	1	式	
安全費		1.0 1.0	1	式	
鉛等呼吸用保護具等費用 無名橋3025		1.0 1.0	1	式	
鉛等呼吸用保護具等費用 無名橋3029		1.0 1.0	1	式	
技術管理費		1.0 1.0	1	式	
近接調査計測工 無名橋3025		1.0 1.0	1	式	
近接調査計測工 無名橋3029		1.0 1.0	1	式	

ひびわれ補修工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
ひび割れ注入工		
ひび割れ注入	ひび割れ注入工(低圧) 数量集計表より = 2.900	2.90 m
シーラ材	・ 断面サイズ50mm×3mmとする ・ シーラ材の比重1.7 (1700kg/m3) とする (BLシーラ参考) $0.050 \times 0.003 \times 2.900 \times 1700 = 0.740$ ・ シーラ材のロス率は0.37 (土木工事標準積算基準書より) $0.050 \times 0.003 \times 2.900 \times 1700 \times 1.37 = 1.013$	0.74 kg
注入器具	・ 注入器具は300mmピッチとする $2.900 / 0.300 = 9.667$	10 個
注入材 (エポキシ樹脂)	ひび割れ注入工(低圧)数量集計表より ・ 平均ひび割れ幅 0.2mm 滋賀県橋梁修繕マニュアルより ・ ひび割れ深さ 100mm ・ 注入材の比重 1.15(1150kg/m3) ・ 注入材のロス率 0.15 ・ 注入器残留量 0.02kg/個 ひび割れ注入分 $0.0002 \times 0.100 \times 2.900 \times 1150 \times 1.15 = 0.077$ 注入器残留分 $0.02 \times 10 = 0.200$ $\Sigma = 0.277$	0.28 kg

ひびわれ注入工（低圧） 数量集計表

番号	部材・部位	NO	幅 (mm)	長さ (m)	面積 (m2)	備考
1	床版 (G1-G2)	1	0. 20	0. 600	0. 00012	
2	床版 (G2上流側)	2	0. 20	0. 600	0. 00012	
3	床版 (G2上流側)	3	0. 20	1. 000	0. 00020	
4	床版 (G2上流側)	4	0. 20	0. 700	0. 00014	
5						
6						
7						
8						
9						
10						
11						
12						
13						
14						
15						
16						
17						
18						
19						
20						
21						
22						
23						
24						
25						
26						
27						
28						
29						
30						
31						
32						
33						
34						
35						
36						
37						
38						
39						
40						
41						
42						
43						
44						
45						
小計			0. 20	2. 900	0. 00058	Σ
合計			0. 20	2. 900	0. 00058	

断面修復工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
断面修復工(上部工)		
断面修復面積	断面修復工(上部工) 数量集計表より = 3.160	3.16 m ²
断面修復材 (ポリマーセメントモルタル)	断面修復工(上部工) 数量集計表より = 0.163	0.16 m ³
殻処理 (無筋)	断面修復材と同様 = 0.163	0.16 m ³
断面修復工(下部工)		
断面修復面積	断面修復工(下部工) 数量集計表より = 0.840	0.84 m ²
断面修復材 (ポリマーセメントモルタル)	断面修復工(下部工) 数量集計表より = 0.050	0.05 m ³
殻処理 (無筋)	断面修復材と同様 = 0.050	0.05 m ³

断面修復工 数量集計表

上部工

番号	部材・部位	NO	幅 (m)	長さ (m)	個数 (個)	面積 (m2)	厚さ (m)	体積 (m3)	備考
1	床版	1	0.600	1.400	1	0.840	0.050	0.042	
2	床版	2	0.200	0.300	1	0.060	0.050	0.003	
3	床版	3	0.500	0.350	1	0.175	0.050	0.009	
4	床版	4	0.100	0.600	1	0.060	0.050	0.003	
5	床版	5	0.350	0.300	1	0.105	0.050	0.005	
6	床版	6	0.300	0.900	1	0.270	0.050	0.014	
7	床版	7	0.100	0.100	1	0.010	0.050	0.001	
8	床版	8	0.300	0.300	1	0.090	0.050	0.005	
9	床版	9	0.300	0.300	1	0.090	0.050	0.005	
10	床版	10	0.300	0.400	1	0.120	0.050	0.006	
11	床版	11	0.200	0.600	1	0.120	0.050	0.006	
12	床版	12	0.100	0.800	1	0.080	0.050	0.004	
13	床版	13	0.100	0.100	1	0.010	0.050	0.001	
14	床版	14	0.200	0.100	1	0.020	0.050	0.001	
15	床版	15	0.150	0.500	1	0.075	0.050	0.004	
16	床版	16	0.200	0.200	1	0.040	0.050	0.002	
17	床版	17	0.200	0.150	1	0.030	0.050	0.002	
18	床版	18	0.300	0.600	1	0.180	0.050	0.009	
19	床版	19	0.200	0.200	1	0.040	0.050	0.002	
20	床版	20	0.200	0.200	1	0.040	0.050	0.002	
21	床版	21	0.500	0.200	1	0.100	0.050	0.005	
22	床版	22	0.300	0.300	1	0.090	0.050	0.005	
23	床版	23	0.300	0.300	1	0.090	0.050	0.005	
24	床版	24	0.300	0.200	1	0.060	0.050	0.003	
25	床版	25	0.300	0.500	1	0.150	0.050	0.008	
26	床版	26	0.700	0.150	1	0.105	0.050	0.005	
27	床版	27	0.400	0.200	1	0.080	0.050	0.004	
28	床版	28	0.150	0.200	1	0.030	0.050	0.002	
29									
30									
31									
32									
33									
34									
35									
36									
37									
38									
39									
40									
41									
42									
43									
44									
45									
小計						3.160		0.163	
合計						3.160		0.163	

断面修復工 数量集計表

下部工

番号	部材・部位	NO	幅 (m)	長さ (m)	個数 (個)	面積 (m2)	厚さ (m)	体積 (m3)	備考
1	A1橋台	29	0.095	0.600	2	0.114	0.060	0.007	当て板補修工のため。
2	A1橋台	30	0.255	0.600	2	0.306	0.060	0.018	当て板補修工のため。
3	A2橋台	31	0.095	0.600	2	0.114	0.060	0.007	当て板補修工のため。
4	A2橋台	32	0.255	0.600	2	0.306	0.060	0.018	当て板補修工のため。
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
21									
22									
23									
24									
25									
26									
27									
28									
29									
30									
31									
32									
33									
34									
35									
36									
37									
38									
39									
40									
41									
42									
43									
44									
45									
小計						0.840		0.050	
合計						0.840		0.050	

表面含浸工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
下地処理	床版 (G1下流側)	
	$7.360 \times 0.915 = 6.734$	
	床版 (G1-G2)	
	$7.360 \times 2.870 = 21.123$	
	床版 (G2上流側)	
	$7.360 \times 0.915 = 6.734$	
	$\Sigma = 34.591$	
	断面修復工(上部工)の面積を除く床版の面積	
	$34.591 - 3.160 = 31.431$	31.43 m ²
含浸材塗布	下地処理と同様	31.43 m ²
(けい酸ナトリウム系表面含浸材)		
含浸材	標準塗布量0.25kg/m ²	
(けい酸ナトリウム系表面含浸材)	$31.431 \times 0.25 = 7.858$	7.858 kg
	※ロス率考慮(10%) : 0.275kg/m2	

塗替塗装工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
塗替塗装 (Rc-Ⅱ)	別紙 塗装面積集計表より	
	主桁 23.820	
	横桁 7.160	
	支承 0.200	
	$\Sigma = 31.180$	
水洗い・清掃	= 31.180	31.18 m ²
素地調整 (2種ケレン)	6. 当て板補修工 現場塗装 (芯出し調整) より 31.180-3.54	27.64 m ²
防食下地 (有機ジンクリッチペイント) (600g/m ²)	= 31.180	31.18 m ²
下塗 (弱溶剤変性エポキシ樹脂塗料下塗) (200g/m ²)	= 31.180	31.18 m ²
下塗 (弱溶剤変性エポキシ樹脂塗料下塗) (200g/m ²)	= 31.180	31.18 m ²
中塗 (弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗) (140g/m ²)	= 31.180	31.18 m ²
上塗 (弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用上塗) (120g/m ²)	= 31.180	31.18 m ²

細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
塗替塗装(Rc-IV)	別紙 塗装面積集計表より	
排水管	= 0.720	
水洗い・清掃	= 0.720	0.72 m ²
素地調整 (4種ケレン)	= 0.720	0.72 m ²
下塗 <small>(弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料下塗)</small> (200g/m ²)	= 0.720	0.72 m ²
中塗 <small>(弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗)</small> (140g/m ²)	= 0.720	0.72 m ²
上塗 <small>(弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用上塗)</small> (120g/m ²)	= 0.720	0.72 m ²
塗膜剥離		
回収・積込工 <small>(剥離剤及び塗料かす)</small>	31.180+0.720 = 31.900	31.90 m ²
塗膜剥離剤 <small>(リペアソルブ同等品以上)</small>	<面積> 回収・積込工と同様 = 31.900 <重量> 1m ² あたり標準使用量1.0kgとする(建設物価P196) 1.000×31.900 = 31.900 ※ロス率考慮(7%) : 1.07kg/m ²	31.90 m ²
		31.90 kg

部材名	材料	断面	長さ	面数	員数	面積(m ²)	Net	摘要
	※部材寸法は既存資料および現地調査より							
	※塗装面積はデザインテープックと							
	一部CAD求長による周長から							
断面図								
端横桁				中間横桁				
H 500×200×10×16				HTB M20				
ベースプレート 250×46×400				U 250×90×9×13				
垂直補剛材(テーパ部)								
</								

部材名	材料	断面	長さ	面数	員数	面積(m ²)	Net	摘要
横桁小計						7.16	m ²	
支承	1箇所あたり							
ベースプレート		250 × 46	400	1	1	0.10		
主桁重複控除		200 ×	250	1	1	-0.05		
					Σ	0.05	m ²	
					4 Σ	0.20	m ²	
排水管	1箇所あたり							
SGP100A	SGP	100A × 4.5	510	1	1	0.18		0.36m2/m
					4 Σ	0.72	m ²	
総計						31.90	m ²	

当て板補修工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
鋼材質量	鋼材質量表より = 393.000	393.00 kg
ボルト本数 (S10T)	ボルト本数集計表より = 138.000	138.00 本
工場塗装	塗装面積計算(工場塗装)より = 5.450	5.45 m ²
現場塗装 (芯出し調整)	塗装面積計算(現場塗装)より = 3.540	3.54 m ²
(素地調整2種)	塗装面積計算(現場塗装)より = 6.160	6.16 m ²
近接調査計測工	芯出し調整面積と同様 = 3.540	3.54 m ²
現場孔明 (t ≤ 30mm、水平及び下向き) (SM400A、SS400)	ボルト本数と同様 = 138.000	138.00 孔
部材取付工 (高力ボルト) (平均質量 ≤ 20kg)	6×4 = 24.000	24.00 部材
高力ボルト本締工	ボルト本数と同様 = 138.000	138.00 本
ピンテール仕上げ工	ボルト本数と同様 = 138.000	138.00 本
不陸修正 (エポキシ樹脂塗布)	・不陸修正範囲は腐食状況より想定 (1) 主桁G1 (A1側) ・タイプA 下フランジ上面 $0.400 \times 0.095 \times 2 + 0.100 \times 0.095 \times 2$ = 0.095 下フランジ下面 $(0.400 - 0.121) \times 0.200$ = 0.056 ウェブ2面 $0.400 \times 0.100 \times 2 + 0.100 \times 0.200 \times 2$ = 0.120 垂直補剛材2面 $0.095 \times 0.193 \times 2 + (0.150 + 0.095) \times 0.193 / 2 \times 2$ = 0.084	

細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
エポキシ樹脂充填	(2) 主桁G2 (A1側) ・ タイプB 下フランジ上面 $0.400 \times 0.095 \times 2 + 0.196 \times 0.095 \times 2$ = 0.113 下フランジ下面 $(0.400 - 0.121) \times 0.200 + 0.075 \times 0.200$ = 0.071 ウェブ2面 $0.400 \times 0.100 \times 2 + 0.200 \times 0.300 \times 2$ = 0.200 垂直補剛材2面 $0.095 \times 0.193 \times 2 + (0.150 + 0.095) \times 0.193 / 2 \times 2$ = 0.084	
	(3) 主桁G1 (A2側) ・ タイプC 下フランジ上面 $0.700 \times 0.095 \times 2 + 0.196 \times 0.095 \times 2$ = 0.170 下フランジ下面 $(0.700 - 0.121) \times 0.200 + 0.075 \times 0.200$ = 0.131 ウェブ2面 $0.700 \times 0.200 \times 2 + 0.200 \times 0.250 \times 2$ = 0.380 垂直補剛材2面 $0.095 \times 0.193 \times 2 + (0.150 + 0.095) \times 0.193 / 2 \times 2$ = 0.084	
	(4) 主桁G2 (A2側) ・ タイプD 下フランジ上面 $0.600 \times 0.095 \times 2 + 0.196 \times 0.095 \times 2$ = 0.151 下フランジ下面 $(0.600 - 0.121) \times 0.200 + 0.075 \times 0.200$ = 0.111 ウェブ2面 $0.600 \times 0.200 \times 2 + 0.200 \times 0.200 \times 2$ = 0.320 垂直補剛材2面 $0.095 \times 0.193 \times 2 + (0.150 + 0.095) \times 0.193 / 2 \times 2$ = 0.084 $\Sigma = 2.254$	2.25 m ²
	レジンパッチを参考 ・ エポキシ樹脂 単位質量1700kg/m ³ ・ エポキシ樹脂平均塗布厚を9mmと想定 $2.254 \times 0.009 \times 1700$ = 34.486	34.49 kg
	(1) 主桁G1 (A1側) ・ タイプA $0.016 \times 0.013 \times 0.500 \times 2$ = 0.00021 $0.016 \times 0.013 \times 0.196 \times 2$ = 0.00008 $0.005 \times 0.016 \times 0.705$ = 0.00006 $0.010 \times 0.016 \times 0.705$ = 0.00011 $0.009 \times 0.005 \times 0.193$ = 0.00001 $0.009 \times 0.005 \times 0.174 + 0.009 \times (0.005 + 0.010) \times 0.019 \div 2$ = 0.00001	

細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
	<p>(2) 主桁G2 (A1側) ・ タイプB</p> $0.016 \times 0.013 \times 0.500 \times 2 = 0.00021$ $0.016 \times 0.013 \times 0.196 \times 2 = 0.00008$ $0.005 \times 0.016 \times 0.705 = 0.00006$ $0.010 \times 0.016 \times 0.705 = 0.00011$ $0.009 \times 0.005 \times 0.193 = 0.00001$ $0.009 \times 0.005 \times 0.174 + 0.009 \times (0.005 + 0.010) \times 0.019 \div 2 = 0.00001$ <p>(3) 主桁G1 (A2側) ・ タイプC</p> $0.016 \times 0.013 \times 0.800 \times 2 = 0.00033$ $0.016 \times 0.013 \times 0.196 \times 2 = 0.00008$ $0.005 \times 0.016 \times 1.005 = 0.00008$ $0.010 \times 0.016 \times 1.005 = 0.00016$ $0.009 \times 0.005 \times 0.193 = 0.00001$ $0.009 \times 0.005 \times 0.174 + 0.009 \times (0.005 + 0.010) \times 0.019 \div 2 = 0.00001$ <p>(4) 主桁G2 (A2側) ・ タイプD</p> $0.016 \times 0.013 \times 0.700 \times 2 = 0.00029$ $0.016 \times 0.013 \times 0.196 \times 2 = 0.00008$ $0.005 \times 0.016 \times 0.905 = 0.00007$ $0.010 \times 0.016 \times 0.905 = 0.00014$ $0.009 \times 0.005 \times 0.193 = 0.00001$ $0.009 \times 0.005 \times 0.174 + 0.009 \times (0.005 + 0.010) \times 0.019 \div 2 = 0.00001$ <hr/> $\Sigma = 0.00223$ <p>レジンパッチを参考</p> <ul style="list-style-type: none"> ・ エポキシ樹脂 単位質量1700kg/m³ $0.00223 \times 1700 = 3.791$	<div>3.79 kg</div>

細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
工場溶接 (6mm換算延長)	サイズ6mmのすみ肉溶接に対する換算率 (デザインデータブック pp. 134-135) すみ肉溶接7mm : 1.36 レ形部分溶込みかど継手溶接7mm : 1.71 <タイプA> すみ肉溶接6mm $0.174 \times 4 = 0.696$ すみ肉溶接7mm $(0.089 \times 2 + 0.084 \times 2 + 0.187 \times 2 + 0.196 \times 2 + 0.500 \times 2 + 0.491 \times 2) \times 1.36 = 4.208$ レ形部分溶込みかど継手溶接7mm $(0.174 \times 4 + 0.089 \times 2 + 0.084 \times 2) \times 1.71 = 1.782$ <hr/> $\Sigma = 6.686$ <タイプB> タイプAと同様 $= 6.686$ <タイプC> すみ肉溶接6mm $0.174 \times 4 = 0.696$ すみ肉溶接7mm $(0.089 \times 2 + 0.084 \times 2 + 0.187 \times 2 + 0.196 \times 2 + 0.800 \times 2 + 0.791 \times 2) \times 1.36 = 5.840$ レ形部分溶込みかど継手溶接7mm $(0.174 \times 4 + 0.089 \times 2 + 0.084 \times 2) \times 1.71 = 1.782$ <hr/> $\Sigma = 8.318$ <タイプD> すみ肉溶接6mm $0.174 \times 4 = 0.696$ すみ肉溶接7mm $(0.089 \times 2 + 0.084 \times 2 + 0.187 \times 2 + 0.196 \times 2 + 0.700 \times 2 + 0.691 \times 2) \times 1.36 = 5.296$ レ形部分溶込みかど継手溶接7mm $(0.174 \times 4 + 0.089 \times 2 + 0.084 \times 2) \times 1.71 = 1.782$ <hr/> $\Sigma = 7.774$ 合計 タイプA $= 6.686$ タイプB $= 6.686$ タイプC $= 8.318$ タイプD $= 7.774$ <hr/> $\Sigma = 29.464$	29.46 m

鋼材質量集計表

鋼 種	材 質	寸 法	主桁端部 当板補修						合計(kg)
PL	SM400A	19	85						85
	SM400A	16	178						178
	SM400A	9	20						20
								計	283
	SS400	9	35						35
								小計	318
TCB	S10T	M22×65	8						8
	S10T	M22×80	67						67
								小計	75
合計(kg)			393						393

ボルト本数集計表

鋼 種	材 質	寸 法	主桁端部 当板補修						合計(本)
TCB	S10T	M22 × 65	16						16
	S10T	M22 × 80	122						122
合計(本)			138						138

鋼材質量計算

(1/2)

[illegible]

塗装面積計算(工場塗装)

(1/2)

[illegible]

[illegible]

塗装面積計算(現場塗装)

(1/3)

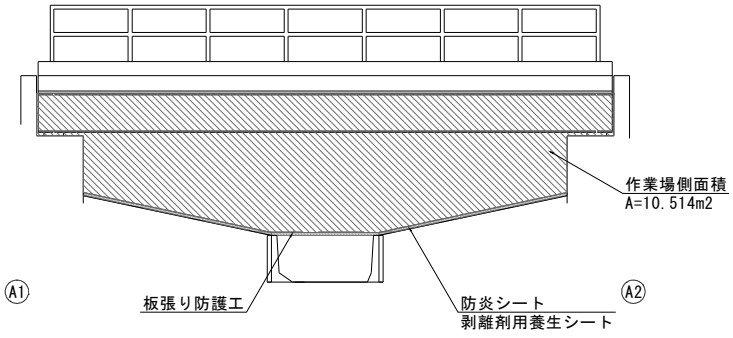
部材名	種別	断 面	長さ(mm)	面数	数量	ネット	面積(m ²)	工場	現場	摘 要
主桁端部当て板補修(1箇所あたり)										
①芯出し調整										
(1)主桁G1(A1側)・タイプA										
LFig.PL	PL	95 × 19	550	1	2		0.10		○	
"	PL	95 × 19	196	1	2		0.04		○	
"	PL	75 × 9	200	1	1		0.02		○	
"	PL	200 × 9	430	1	1		0.09		○	
Web.PL	PL	196 × 16	370	2	1		0.15		○	
"	PL	243 × 16	550	2	1		0.27		○	
V-Stiff.PL	PL	150 × 9	228	1	1	0.84	0.03		○	
"	PL	150 × 9	198	1	1	0.82	0.02		○	
"	PL	95 × 9	243	2	1		0.05		○	
(2)主桁G2(A1側)・タイプB										
LFig.PL	PL	95 × 19	550	1	2		0.10		○	
"	PL	95 × 19	196	1	2		0.04		○	
"	PL	75 × 9	200	1	1		0.02		○	
"	PL	200 × 9	430	1	1		0.09		○	
Web.PL	PL	196 × 16	450	2	1		0.18		○	
"	PL	243 × 16	550	2	1		0.27		○	
V-Stiff.PL	PL	150 × 9	228	1	1	0.84	0.03		○	
"	PL	150 × 9	198	1	1	0.82	0.02		○	
"	PL	95 × 9	243	2	1		0.05		○	
(3)主桁G1(A2側)・タイプC										
LFig.PL	PL	95 × 19	850	1	2		0.16		○	
"	PL	95 × 19	196	1	2		0.04		○	
"	PL	75 × 9	200	1	1		0.02		○	
"	PL	200 × 9	730	1	1		0.15		○	
Web.PL	PL	196 × 16	370	2	1		0.15		○	
"	PL	243 × 16	850	2	1		0.41		○	
V-Stiff.PL	PL	150 × 9	228	1	1	0.84	0.03		○	
"	PL	150 × 9	198	1	1	0.82	0.02		○	
"	PL	95 × 9	243	2	1		0.05		○	
(4)主桁G2(A2側)・タイプD										
LFig.PL	PL	95 × 19	750	1	2		0.14		○	
"	PL	95 × 19	196	1	2		0.04		○	
"	PL	75 × 9	200	1	1		0.02		○	
"	PL	200 × 9	630	1	1		0.13		○	
Web.PL	PL	196 × 16	370	2	1		0.15		○	

[illegible]

[illegible]

伸縮装置取替工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
撤去工		
コンクリートはつり	取壊し厚35mm	
	$0.300 \times 4.500 \times 2 = 2.700$	2.70 m^2
	$2.700 \times 0.035 = 0.095$	0.10 m^3
積込・殻運搬	コンクリート取壊しと同様	0.10 m^3
伸縮装置取替工		
止水材 (クラック抑制工法) (メジエイド同等品以上)	車道部 $4.500 \times 2 = 9.000$	9.00 m
(シーリング) (メジエイド同等品以上)	地覆部 $(0.300 + 0.020) \times 2 \times 2 = 1.280$	1.28 m
弾性合材舗装 (t=35mm) (ファルコン同等品以上)	$4.500 \times 0.300 \times 0.035 \times 2 = 0.095$	0.10 m^3
プライマー (弾性合材舗装用)	プライマー塗布 0.50L/m ² $(0.300 + 0.035 \times 2) \times 4.500 \times 0.5 \times 2 = 1.665$	1.665 ℓ
シーリング材 (シリコン系)	ロス率1.1 $0.020 \times 0.015 \times (0.300 + 0.300) \times 1000 \times 1.1 \times 2 = 0.396$	0.40 ℓ

防護柵取替工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
撤去 設置 コンクリート削孔 (φ100) 撤去モルタル充填	桁長7.360×2 = 14.720	14.72 m
	桁長7.360×2 = 14.720	14.72 m
	4×2 = 8.000	8.00 孔
	既設防護柵支柱 φ48.6(8本×2) 地覆入り深さ推定200mm 0.0486/2×0.0486/2×π×0.200×8×2 = 0.006	0.01 m ³

仮設工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
防護工		
床面シート張防護 (防災シート)	$(2.464 \times 2 + 1.380) \times 6.700 = 42.264$	42.26 m^2
(剥離剤用養生シート)	$(2.464 \times 2 + 1.380) \times 6.700 = 42.264$	42.26 m^2
板張防護	$(2.464 \times 2 + 1.380) \times 6.700 = 42.264$	42.26 m^2
足場防護タイプB (両側朝顔) (板張防護) (シート張防護)	$7.400 \times 6.700 = 49.580$	49.58 m^2
鉛対策工		
作業場内気積 環境対策工 安全対策工	<p style="text-align: center;">側 面 図</p> 	
		$10.514 \times (5.100 + 0.800 + 0.800) = 70.444$
		70.44 m^3
		1.00 式
		1.00 式

処分工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
発生材運搬工	防護工下面積 仮設工計算書、剥離剤用養生シート面積算出より = 42.264 防護工側面積 CAD求積面積より $13.80 \times 2 = 27.600$ $\Sigma = 69.864$	
剥離剤用養生シート	※剥離剤用養生シート、剥離剤及び塗料かすの 比重は不明のため、1.0と推定した。 <重量> シート単位重量 0.163kg/m^2 $69.864 \times 0.163 = 11.388$ <容積> $11.388 \div 1.0 = 11.388$	
剥離剤及び塗料かす	<重量> 塗膜単位重量 0.500kg/m^2 剥離剤単位重量 1.000kg/m^2 塗替塗装工計算書及び当て板補修工計算書より $31.90 \times (0.500 + 1.000) = 47.850$ <容量> $47.85 \div 1.0 = 47.850$ 重量総計 = 59.238 容積総計 = 59.238	59.24 kg 59.24 ㍓
発生材処分	重量総計 発生材運搬工と同様 = 59.238 容積総計 発生材運搬工と同様 = 59.238	59.24 kg 59.24 ㍓

無名橋3029クラック抑制工法

数量表（設置）

名 称	品名又は仕様	単位	数 量	備 考
施 工 延 長	-	m	9.000	
プライマー	F C コ ー ト	L	1.6	
弾 性 合 材	フ ァ ル コ ン	m ³	0.094	
止 水 材	メ ジ エ イ ド	m	9.000	伸縮部

数量表（他材料）

名 称	品名又は仕様	単位	数 量	備 考
シ ー ル 材	シ リ コ ン 系	L	0.4	
止 水 材	メ ジ エ イ ド	m	1.280	地覆部

内訳

<設置>

1. 施工延長

A1部	4.500	m
A2部	4.500	m
計	9.000	m

2. プライマー

A1部	(0.30 + 0.035 × 2) × 4.500 × 0.5L/m ²	=	0.8	L
A2部	(0.30 + 0.035 × 2) × 4.500 × 0.5L/m ²	=	0.8	L
計			1.6	L

3. 弾性合材

A1部	0.30 × 0.035 × 4.500	=	0.047	m ³
A2部	0.30 × 0.035 × 4.500	=	0.047	m ³
計			0.094	m ³

4. 止水材

伸縮部

A1部	4.500	m
A2部	4.500	m
計	9.000	m

<他材料>

1. シール材 (シリコン系：単位換算=1000、ロス率=1.1)

地覆部

A1部	0.020 × 0.015 × (0.300 + 0.300) × 1000 × 1.1	=	0.2	L
A2部	0.020 × 0.015 × (0.300 + 0.300) × 1000 × 1.1	=	0.2	L
計			0.4	L

2. 止水材

地覆部

A1部	0.320 + 0.320	=	0.640	m
A2部	0.320 + 0.320	=	0.640	m
計			1.280	m

本 工 事 数 量 集 計 表

三谷尻3号橋

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁保全工事		1.0	1	式	
橋梁補修工		1.0	1	式	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	1構造物当り修復延べ体積0.78m3;材料種類ホリマセメントモルタル;鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理無し	1.0	1	構造物	
左官工法	1構造物当り修復延べ体積0.014m3;材料種類ホリマセメントモルタル;鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理無し	1.0	1	構造物	
表面含浸工		1.0	1	式	
表面含浸工	けい酸ナトリウム系	数量計算書より	12.3	m2	
水切り設置工		1.0	1	式	
水切り設置		数量計算書より	11.4	m	
ケレン工		1.0	1	式	
ケレン		1.0	1	式	
伸縮装置工		1.0	1	式	
伸縮装置設置工		1.0	1	式	
仮設工		1.0	1	式	
足場工		1.0	1	式	
枠組足場		1.0	1	式	
交通管理工		1.0	1	式	
交通誘導管理員		1.0	1	式	

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		主桁 14.780	m ²	14.780
修復材	ポ [°] リマーセメントモルタル	ロス率 (0.7390 + 0.0410) × 1.18	m ³	0.9204
ケレン無し				
修復面積		主桁 橋台 1.070 + 0.015	m ²	1.085
修復材	ポ [°] リマーセメントモルタル	ロス率 (0.0107 + 0.0030) × 1.18	m ³	0.0162

種別及び細別： 断面修復工（床版）

算 式 根 拠 と な る 構 造 図

【数量内訳】

ケレン有り
(主桁)

【鉄筋露出】							
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)			面積 (m2)	体積 (m3)		
1	8200	×	800	×	50	6.560	0.32800
2	200	×	100	×	50	0.020	0.00100
3	8200	×	1000	×	50	8.200	0.41000
合 計						14.780	0.73900

水切り部

$$1/2 \times (0.030 + 0.020) \times 0.100 \times 8.200 \times 2 = 0.041 \text{ m}^3$$

ケレン無し
(主桁)

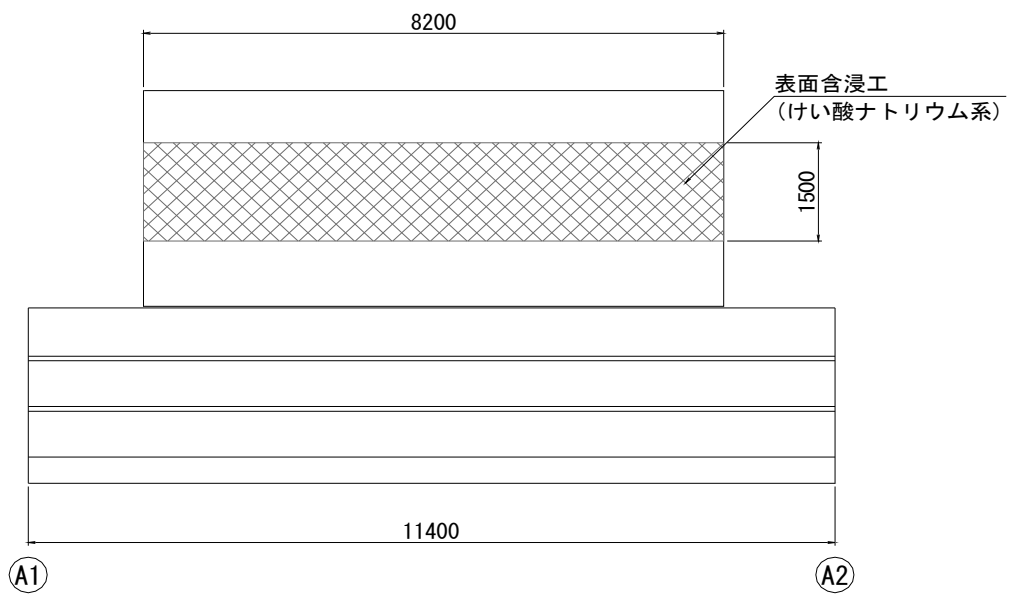
【豆板】						
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)			面積 (m2)	体積 (m3)	
1	400	×	400	×	10	0.160
2	700	×	1300	×	10	0.910
合 計				1.070	0.01070	

(橋台)

【欠損】						
1	150	×	100	×	200	0.015
						0.00300

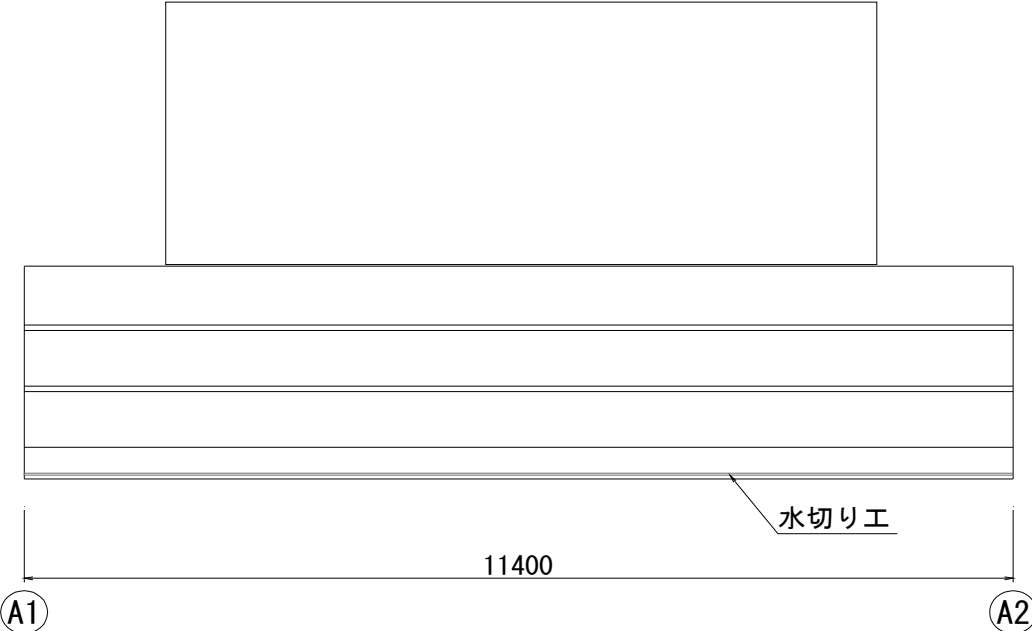
種別及び細別： 表面含浸工

算 出 図



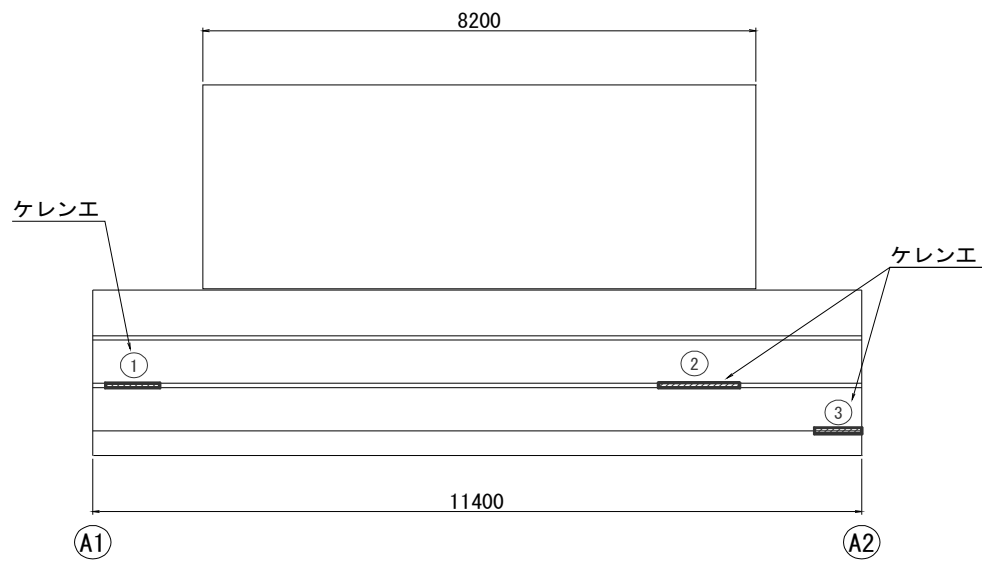
項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
含浸材		長さ 幅		
下地処理	けい酸ナトリウム系	8.200 × 1.500	m ²	12.300
		12.300 × 0.250 kg/m ²	kg	3.075
		※ロス考慮：0.275kg/m ²		

種別及び細別： 水切り工

算 出 図				
<div></div>				
項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
水切り材	延長		m	11.400
	下地処理 接着剤	幅25mmとする 11.400 × 0.025	m ²	0.285

種別及び細別： ケレン工

算 出 図



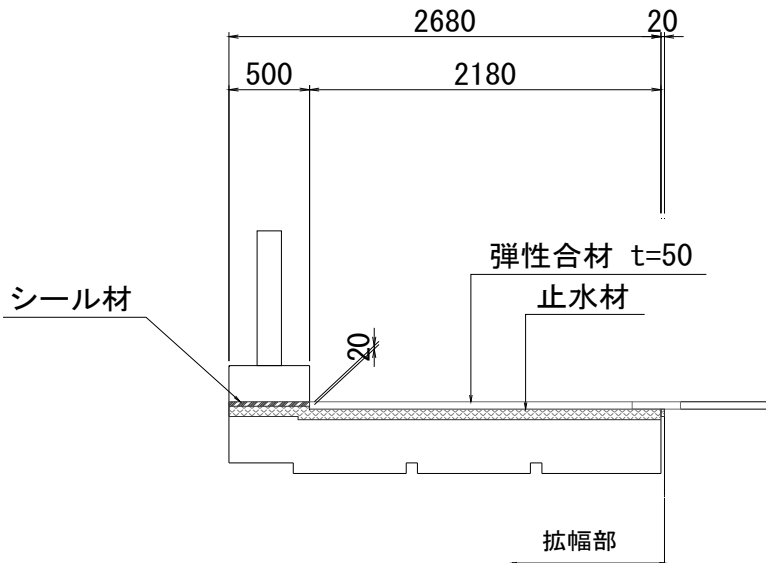
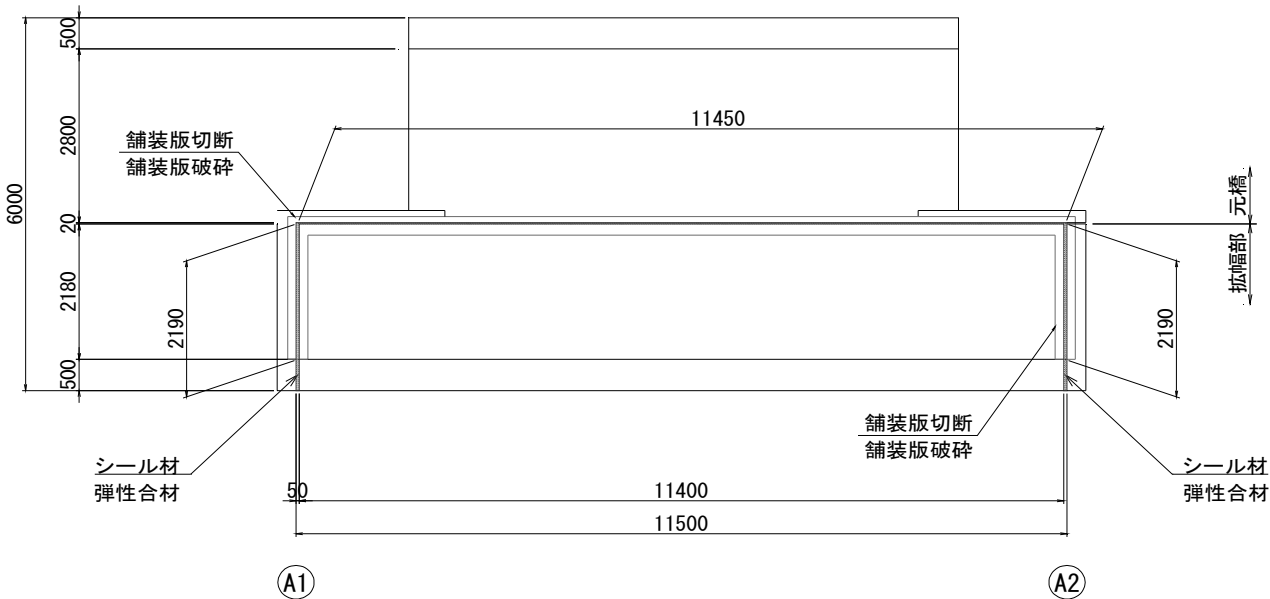
ケレン工(4種)

番号	長さ (mm)
①	800
②	1200
③	700
合計	2700

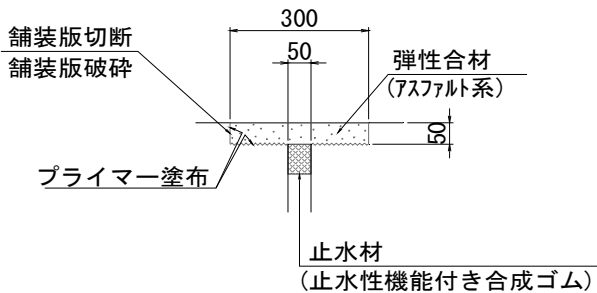
項 目	規 格	算 式		単 位	数 量
ケレン	4種	長さ	幅		
		①	0.800 × 0.100	m ²	0.080
		②	1.200 × 0.100	m ²	0.120
		③	0.700 × 0.100	m ²	0.070
			合 計	m ²	0.270

種別及び細別：伸縮装置撤去・設置工

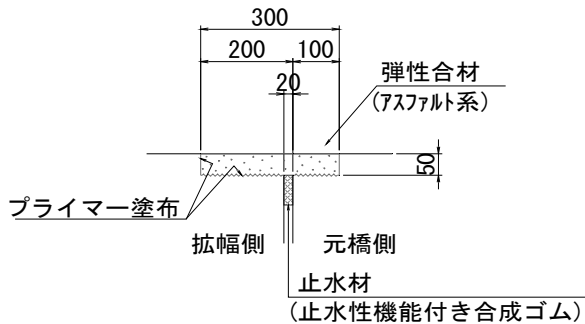
算 出 図



拡幅側A1・A2部



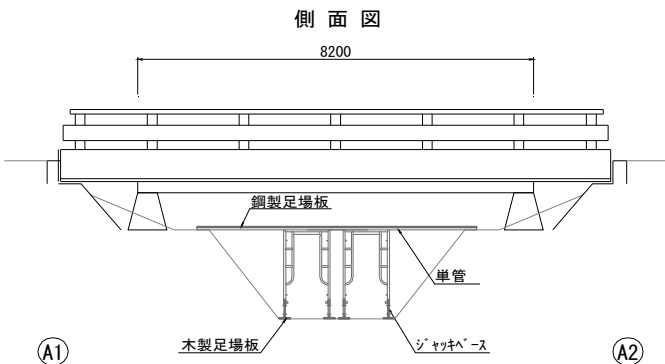
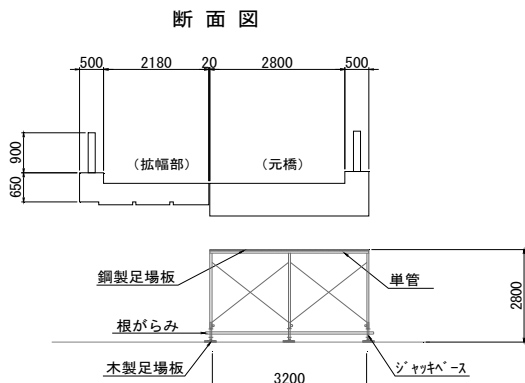
縦目地部



種別及び細別：伸縮装置工

項 目	規 格	算 式				単 位	数 量
プライマー		幅	高さ	個所	長さ		
	A1側	(0.300	+ 0.050	× 2)	× 2.190	m ²	0.876
	A2側	(0.300	+ 0.050	× 2)	× 2.190	m ²	0.876
	縦目地部	(0.300	+ 0.050	× 2)	× 11.450	m ²	4.580
弾性合材		A1	A2	縦目地部			
		(0.876	+ 0.876	+ 4.580)	× 0.5 L/m ²	L	3.166
		幅	高さ	長さ			
	A1側	0.300	× 0.050	× 2.190		m ³	0.033
	A2側	0.300	× 0.050	× 2.190		m ³	0.033
	縦目地部	0.300	× 0.050	× 11.450		m ³	0.172
		合 計				m ³	0.238
止水材		A1	A2	縦目地部			
	舗装部	2.190	+ 2.190	+ 11.450		m	15.830
	地覆部	0.520	+ 0.520			m	1.040
		合 計				m	16.870
シール材		幅	高さ	長さ	個所		
	地覆部	0.050	× 0.030	× 0.500	× 1	m ³	0.00075
	A2側	0.050	× 0.030	× 0.500	× 1	m ³	0.00075
		A1	A2				
舗装版切断		(0.00075	+ 0.00075)	× 1100		L	1.650
		A1	A2	縦目地部	個所		
	延長	(2.190	+ 2.190	+ 11.450)	× 2	m	31.660
		幅	延長				
コンクリートはつり		0.300	× 15.830			m ²	4.749
		面積	高さ				
	Co殻	4.749	× 0.050			m ³	0.237

種別及び細別：仮設工

算 出 図						
<div><p>側 面 図</p></div>						
<div><p>断 面 図</p></div>						
項 目	規 格	算 式			単 位	数 量
仮設工	枠組足場	幅	高さ	個所	掛 ^{m²}	17.920
		3.200	× 2.800	× 2		

本 工 事 数 量 集 計 表

無名橋(2013)

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
橋梁保全工事		1.0	1	式	
現場塗装工		1.0	1	式	
橋梁塗装工		1.0	1	式	
塗膜剥離		数量計算書より 43.9	44	m2	
廃材運搬処分		1.0 1.0	1	式	
下塗	塗装種別有機ゾンクリッチペイント(1層) はけ・ローラー	数量計算書より 43.9	44	m2	
下塗	塗装種別弱溶剤形変性エポキシ樹脂 塗料(2層)はけ・ローラー	数量計算書より 43.9	44	m2	
中塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 淡彩	数量計算書より 43.9	44	m2	
上塗	塗装種別弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 淡彩	数量計算書より 43.9	44	m2	
橋梁補修工		1.0	1	式	
主桁補修工		1.0	1	式	
部材取付工		1.0 1.0	1	式	
断面修復工		1.0	1	式	
左官工法	1構造物当り修復延べ体積0.1m3未 満;材料種類ホリマーセメントモルタル;鉄筋ケ レン・鉄筋防錆処理有り	1.0 1.0	1	構造物	
左官工法	1構造物当り修復延べ体積0.1m3未 満;材料種類ホリマーセメントモルタル;鉄筋ケ レン・鉄筋防錆処理無し	1.0 1.0	1	構造物	
ひび割れ補修工		1.0	1	式	
充てん工法	1構造物当り補修延べ延長20m未満;材料種 類	1.0 1.0	1	構造物	
水切り設置工		1.0	1	式	
水切り設置		数量計算書より 16.1	16	m	

本 工 事 数 量 集 計 表

無名橋(2013)

工 種 ・ 細 目	規 格	算 式	設計数量	単位	備 考
排水施設工		1.0	1	式	
排水管		1.0	1	式	
ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装工		1.0	1	式	
舗装工		1.0	1	式	
橋梁用防護柵工		1.0	1	式	
橋梁用防護柵		1.0	1	式	
伸縮継手工		1.0	1	式	
伸縮継手補修		1.0	1	式	
足場工		1.0	1	式	
足場工		1.0	1	式	
吊足場		1.0	1	式	
防護工		1.0	1	式	
仮設工		1.0	1	式	
安全費		1.0	1	式	
安全費		1.0	1	式	
交通管理工		1.0	1	式	
交通誘導警備員		1.0	1	式	
共通仮設		1.0	1	式	
共通仮設費		1.0	1	式	
安全費		1.0	1	式	

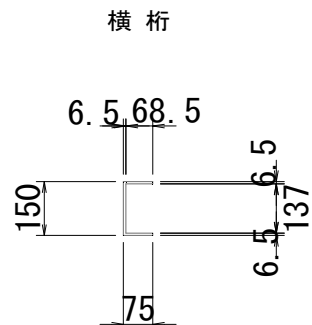
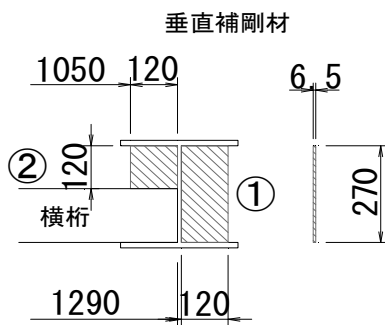
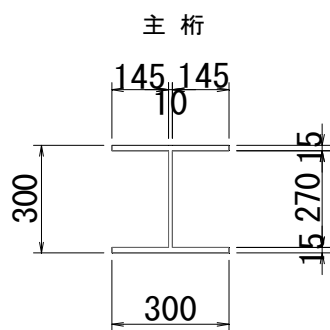
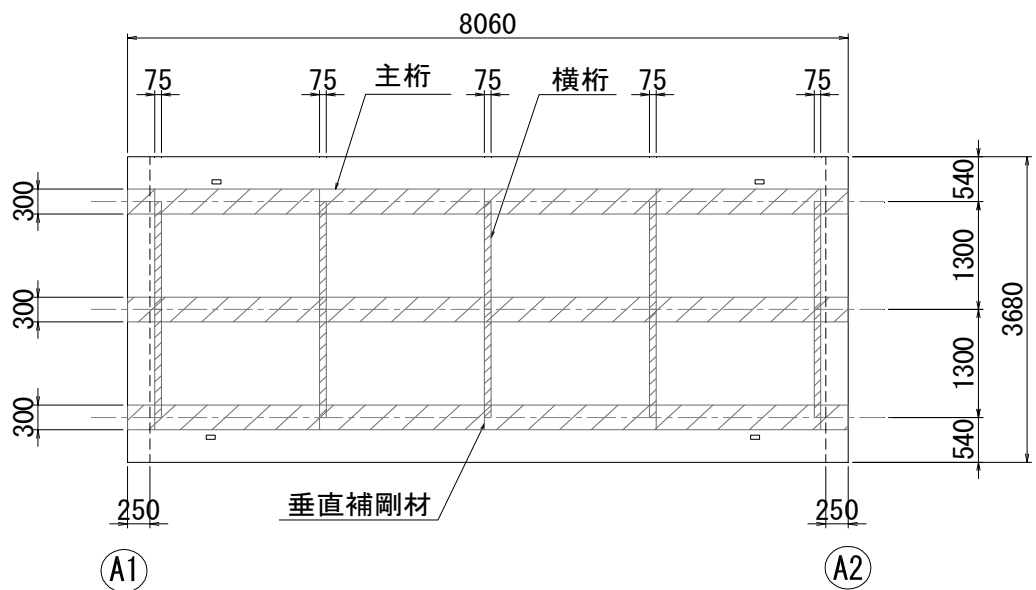
本 工 事 数 量 集 計 表

無名橋 (2013)

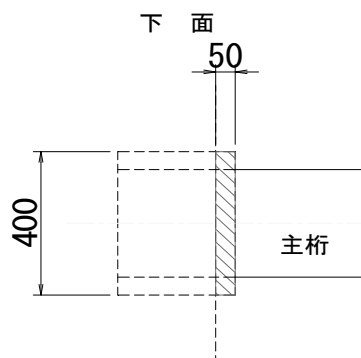
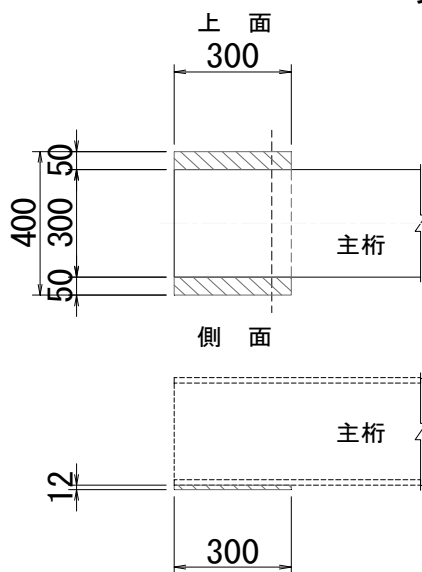
[illegible]

種別及び細別：塗替え塗装工

算 出 図



支 承



種別及び細別：塗替え塗装工

項 目	規 格	算 式								単位	数 量	
主桁		長さ		幅・高さ		面数		個所				
	ウェブ+フランジ 厚	8.060	×	0.300	×	2	×	3	m ²	14.508		
	フランジ	8.060	×	0.300	×	3	×	3	m ²	21.762		
	支承部控除	-0.250	×	0.300	×	1	×	6	m ²	-0.450		
	ウェブ 厚控除	-8.060	×	0.010	×	2	×	3	m ²	-0.484		
	垂直補剛材①	0.270	×	0.120	×	2	×	10	m ²	0.648		
	垂直補剛材①厚	0.270	×	0.0065	×	1	×	10	m ²	0.018		
	垂直補剛材②	0.270	×	0.120	×	1	×	10	m ²	0.324		
		0.120	×	0.120	×	1	×	10	m ²	0.144		
	垂直補剛材②厚	0.120	×	0.0065	×	1	×	20	m ²	0.016		
								合 計	m ²	36.486		
横桁		長さ		幅		面数		個所				
	ウェブ①+フランジ 厚	1.290	×	0.150	×	1	×	10	m ²	1.935		
	ウェブ②+フランジ 厚	1.050	×	0.150	×	1	×	10	m ²	1.575		
	フランジ(上)	1.290	×	0.075	×	1	×	10	m ²	0.968		
	フランジ(中)	1.290	×	0.0685	×	2	×	10	m ²	1.767		
	フランジ(下)	1.050	×	0.075	×	1	×	10	m ²	0.788		
								m ²	7.033			
支承		長さ		幅		面数		個所	支承数			
	上面	0.300	×	0.050	×	1	×	2	×	6	m ²	0.180
	下面	0.050	×	0.400	×	1	×	1	×	6	m ²	0.120
	フランジ 厚	0.012	×	0.300	×	2	×	1	×	6	m ²	0.043
	フランジ 厚	0.012	×	0.400	×	1	×	1	×	6	m ²	0.029
									m ²	0.372		
		主桁		横桁		支承						
	36.486	+	7.033	+	0.372			m ²	43.891			

種別及び細別： 当て板工

算 出 図								
<div><div></div><div></div></div>								
項 目	規 格	算 式				単位	数 量	
不等辺山形鋼	L 200*90*8*110	長さ	単位重量	個数		kg	9.592	
		0.110	×	21.8	×	4		
平鋼	FB 200*6*110	長さ	高さ	単位重量	個数	kg	4.154	
		0.110	×	0.200	×	47.2	×	4
フィラープレート	PL 100*6*110	長さ	高さ	単位重量	個数	kg	2.077	
		0.110	×	0.100	×	47.2	×	4
取付けボルト	B. N M22*60 (S10T)	本数	個数			本	12	
		3	×	4				
鋼材孔明	φ 24.5					本	12	
不陸整正	エポキシ樹脂	高さ	幅	個数		m ²	0.088	
		0.200	×	0.110	×	4		
		面積	厚さ	比重		kg	0.150	
		0.088	×	0.001	×	1700		
				コニシE2370				

種別及び細別： 当て板工

項 目	規 格	算 式	単位	数 量
金属パテ		$\begin{array}{ccccc} \text{幅} & & \text{高さ} & & \text{個数} \\ 0.013 & \times & 0.200 & \times & 4 \end{array}$	m ²	0.010
		$\begin{array}{ccccc} \text{面積} & & \text{厚さ} & & \text{比重} \\ 0.010 & \times & 0.008 & \times & 2200 \\ & & & & \text{ラフタックス1110} \end{array}$	kg	0.176
止水シール	エポキシ樹脂	$\begin{array}{ccccc} \text{高さ} & & \text{長さ} & & \text{面} & & \text{箇所} \\ (0.200 & + & 0.090) & \times & 1 & \times & 4 \end{array}$	m	1.160
		$\begin{array}{ccccc} & & 0.110 & \times & 3 & \times & 4 \end{array}$	m	1.320
		合計	m	2.480
		$\begin{array}{ccccc} & & & & \text{比重} \\ 2.480 & \times & 0.008 & \times & 0.008 & \times & 1700 \\ & & & & & & \text{ト-ホ-タ* イトS930} \end{array}$	kg	0.270
垂直補剛材切断 (ガス切断)		$\begin{array}{ccccc} \text{高さ} & & \text{長さ} & & \text{箇所} \\ (0.100 & + & 0.110) & \times & 4 \end{array}$	m	0.840

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		$\begin{array}{ccc} \text{床版} & & \text{地覆} \\ 0.043 & + & 0.020 \end{array}$	m ²	0.063
修復材	ポリマーセメントモルタル	$\begin{array}{ccc} & & \text{ロス率} \\ (0.0017 & + & 0.0004) \times 1.18 \end{array}$	m ³	0.0024
ケレン無し				
修復面積		$\begin{array}{c} \text{床版} \\ 0.049 \end{array}$	m ²	0.049
修復材	ポリマーセメントモルタル	$\begin{array}{ccc} & & \text{ロス率} \\ 0.0008 & \times & 1.18 \end{array}$	m ³	0.0009
ロス率：R3. 第2編 土木工事標準積算基準書 II-2-⑨-10				

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

(床版)

【鉄筋露出】

番号	寸法(1箇所あたり) (mm)	面積 (m2)	体積 (m3)
1	100 × 100 × 50	0.010	0.00050
2	200 × 150 × 35	0.030	0.00105
3	50 × 50 × 35	0.003	0.00011
合 計		0.043	0.00166

(地覆)

4	200 × 100 × 20	0.020	0.00040
合 計		0.020	0.00040

ケレン無し

(床版)

【剥離】

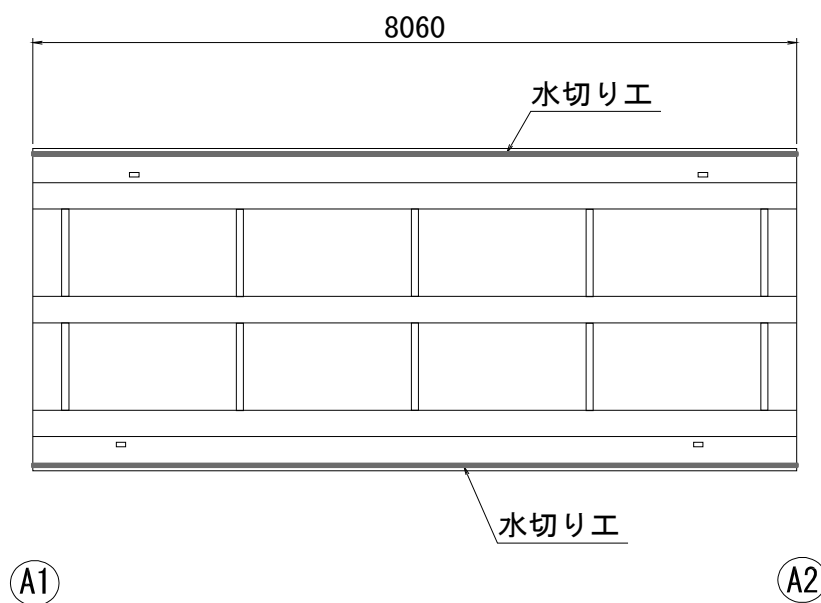
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)	面積 (m2)	体積 (m3)
1	150 × 170 × 20	0.026	0.00052
2	150 × 150 × 10	0.023	0.00023
合 計		0.049	0.00075

種別及び細別： ひびわれ充填工

算 出 図				
項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
延長		長さ 個所 0.390 × 4	m	1.560
	プライマー	直径 面数 長さ 個所 $(\frac{1}{2} \times \pi \times 0.010 + 2 \times 0.005) \times 4$ × 0.390	m ²	0.040
	充填材	直径 直径 個所 $(\frac{1}{4} \times \pi \times 0.010 \times 0.010 \times \frac{1}{2} \times 4$ + 長さ 直径 個所 $0.005 \times 0.010 \times 4) \times 0.390$	m ³	0.00014
		ロス率 0.00014 × 1300 × 1.20	kg	0.218
		ロス率：R3. 第2編 土木工事標準積算基準書 II-2-⑨-2		

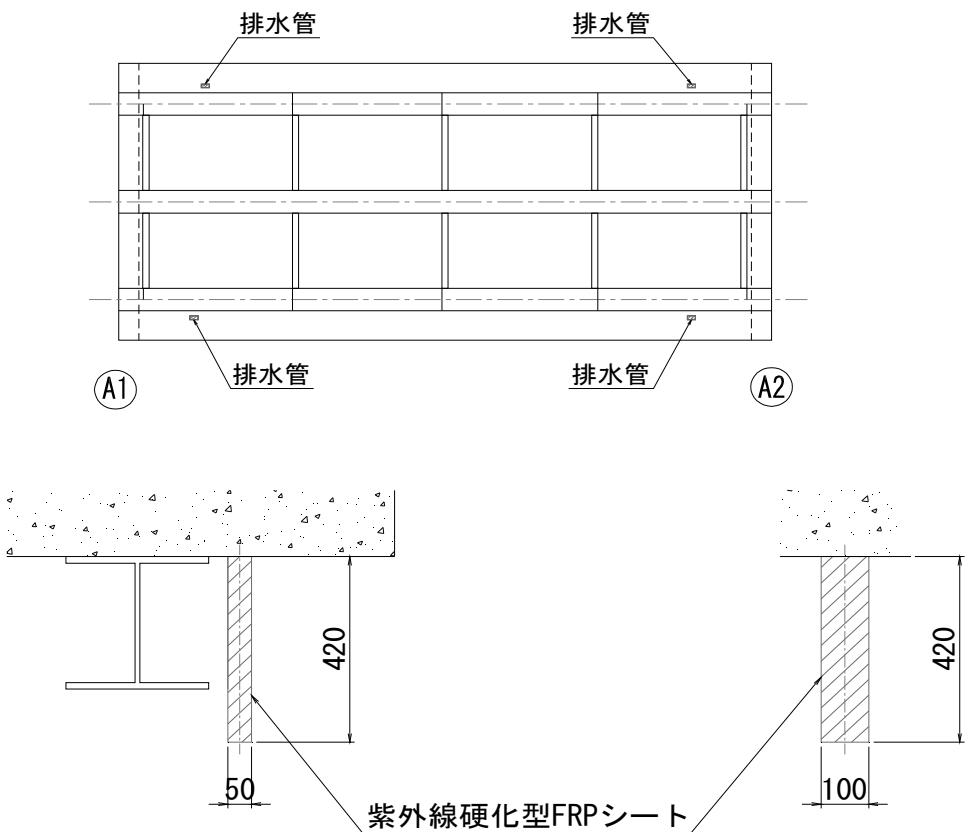
種別及び細別：水切り工

算 出 図

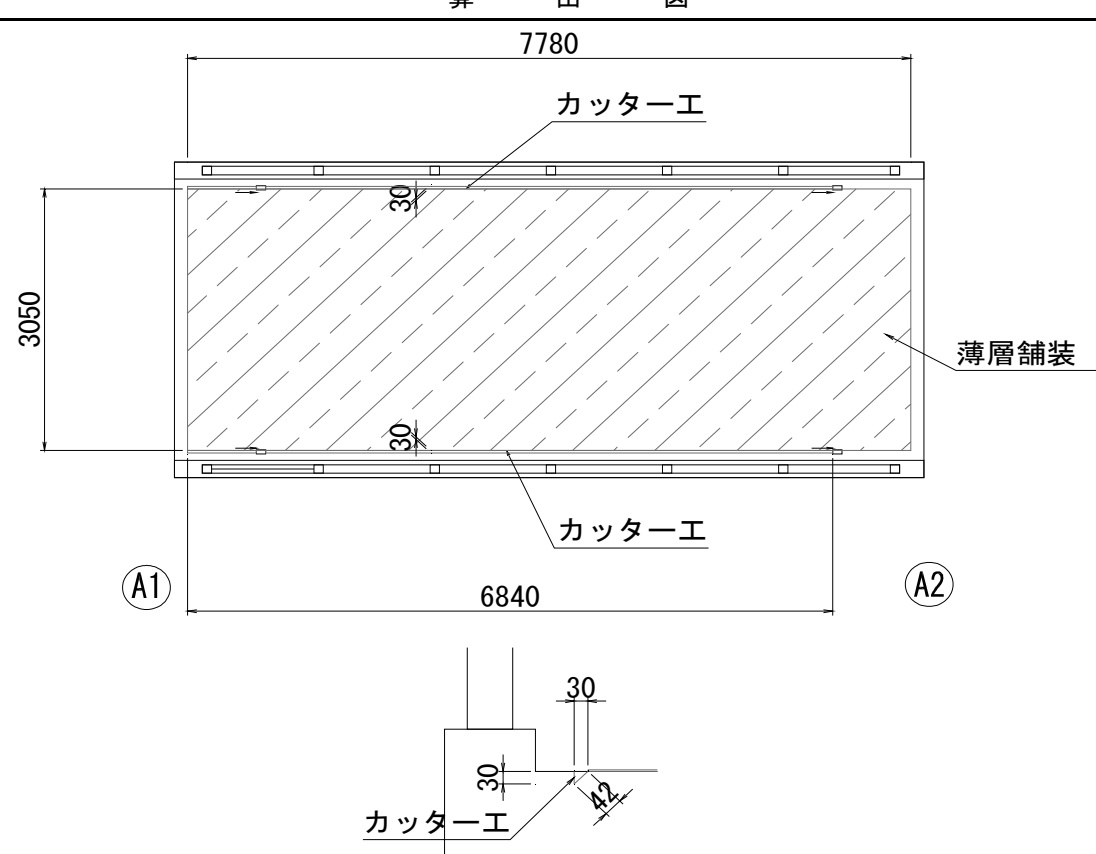


項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
水切り材	延長	8.060 + 8.060	m	16.120
	下地処理 接着剤	幅25mmとする 16.120 × 0.025	m ²	0.403

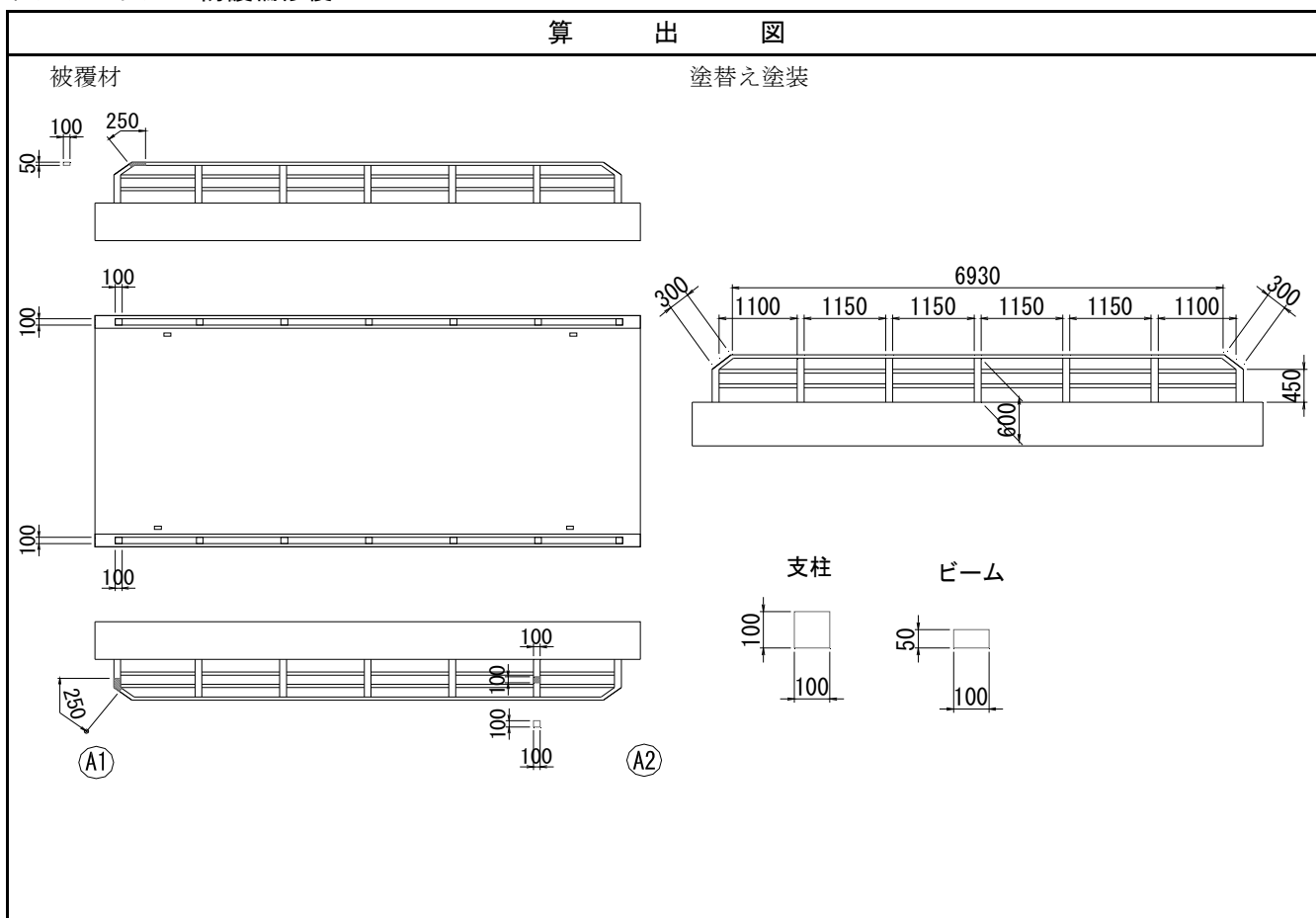
種別及び細別：排水管修復工

算 出 図				
<div></div>				
項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
表面積	被覆材 下地処理 上塗り	<div>個所 長さ 本 (0.050 + 0.100) × 2 × 0.420 × 4</div>	m ²	0.504

種別及び細別：舗装工

算 出 図						
<div></div>						
項 目	規 格	算 式			単位	数 量
舗装面積 舗装版切断	面積	幅 長さ 個所 3.050 × 7.780			m ²	23.729
	延長	長さ 個所 6.840 × 2 × 2			m	27.360
	Co殻	長さ 個所 1/2 × 0.030 × 0.030 × 6.840 × 2			m ³	0.006

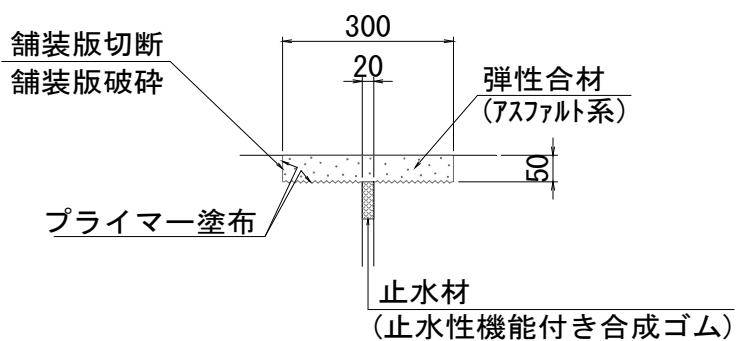
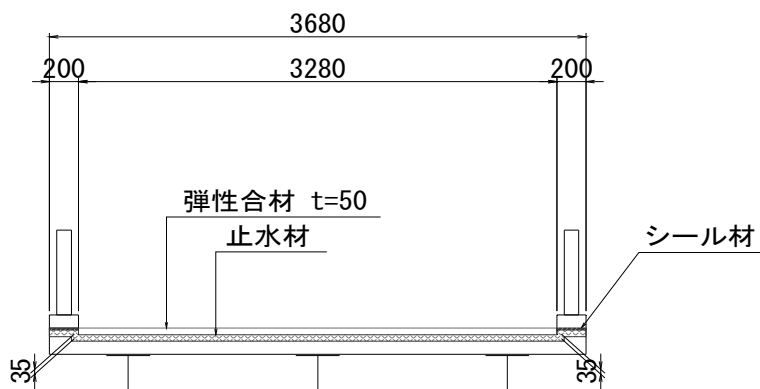
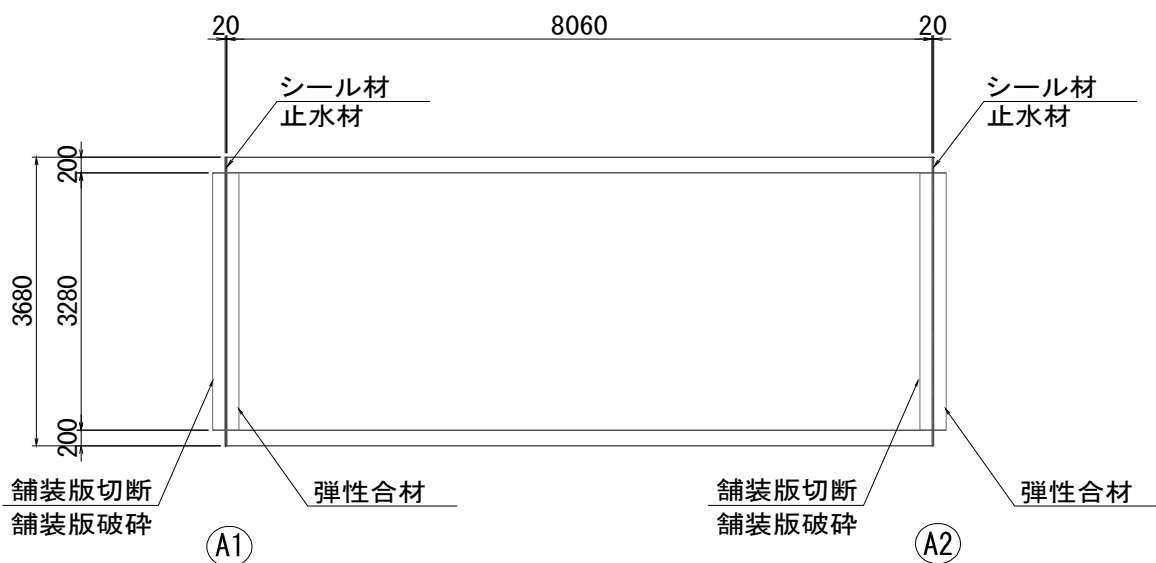
種別及び細別：防護柵修復工



項 目	規 格	算 式						単位	数 量	
修復面積	被覆材	幅	高さ	長さ						
		(0.100 + 0.050)	×	2	×	0.250	m ²	0.075		
		(0.100 + 0.100)	×	2	×	0.250	m ²	0.100		
		(0.100 + 0.100)	×	2	×	0.100	m ²	0.040		
		合 計						m ²	0.215	
塗装面積	支柱	たて	よこ	長さ・高さ		個所				
		(0.100 + 0.100)	×	2	×	0.450	×	4	m ²	0.720
		控除	− 0.050	×	0.100	×	2	×	4	m ²
	控除	(0.100 + 0.100)	×	2	×	0.600	×	10	m ²	2.400
		− 0.050	×	0.100	×	4	×	10	m ²	−0.200
		ビーム	(0.100 + 0.050)	×	2	×	0.300	×	4	m ²
	(0.100 + 0.050)		×	2	×	6.930	×	2	m ²	4.158
	控除		− 0.100	×	0.100	×	5	×	2	m ²
		(0.100 + 0.050)	×	2	×	1.100	×	8	m ²	2.640
		(0.100 + 0.050)	×	2	×	1.150	×	16	m ²	5.520
		合 計						m ²	15.458	

種別及び細別：伸縮装置撤去・設置工

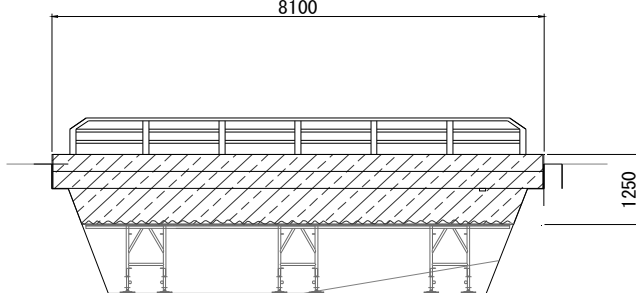
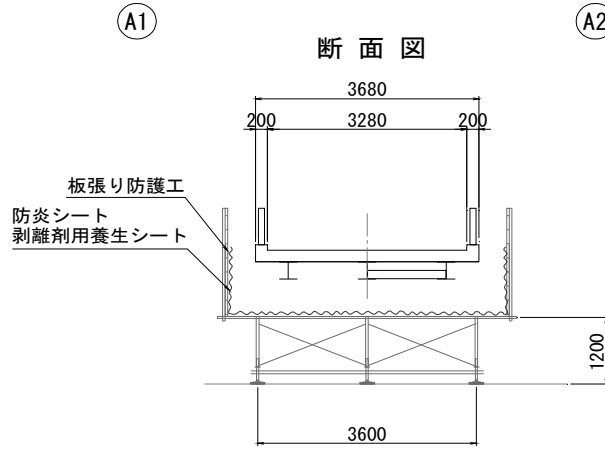
算 出 図



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		幅	高さ	個所	長さ		
	A1側	(0.300	+ 0.050	× 2) × 3.280	m ²	1.312
	A2側	(0.300	+ 0.050	× 2) × 3.280	m ²	1.312
		A1	A2				
		(1.312	+ 1.312) × 0.5	L/m ²	L	1.312
弾性合材		幅	高さ	長さ			
	A1側	0.300	× 0.050	× 3.280		m ³	0.049
	A2側	0.300	× 0.050	× 3.280		m ³	0.049
					合 計	m ³	0.098
止水材		A1	A2	個所			
	舗装部	3.280	+ 3.280			m	6.560
	地覆部	(0.235	+ 0.235) × 2		m	0.940
					合 計	m	7.500
シール材		幅	高さ	長さ	個所		
	地覆部 A1側	0.020	× 0.015	× 0.200	× 2	m ³	0.00012
	A2側	0.020	× 0.015	× 0.200	× 2	m ³	0.00012
		A1	A2				
		(0.00012	+ 0.00012) × 1100		L	0.264
舗装版切断		A1	A2	個所			
	延長	(3.280	+ 3.280) × 2		m	13.120
コンクリート はつり		幅	延長	個所			
	面積	0.300	× 3.280	× 2		m ²	1.968
	Co殻	面積	高さ			m ³	0.098
		1.968	× 0.050				

種別及び細別：仮設工

算 出 図						
<div>側 面 図</div>  <div>断 面 図</div>  <p>①A1</p> <p>②A2</p>						
項 目	規 格	算 式			単 位	数 量
仮設工	枠組足場	幅	高さ	個所	掛 ^{m²}	12.960
		3.600	×	1.200		
	橋面積	幅	長さ		m ²	37.908
(朝顔, 板張り, シート張り)	4.680	×	8.100			

種別及び細別：処分工

算 出 図

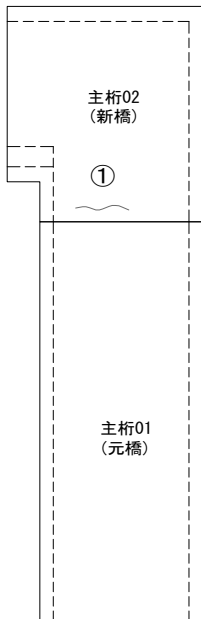
側 面 図

断面図

項 目	規 格	算 式		単位	数 量
下面 側面		幅	長さ		
		4.680	× 8.440	m^2	39.499
		CAD 求積面積		m^2	19.080
		9.540	× 2	m^2	58.579
シート重量 剥離剤用 容積		合 計			
		面積	単位重量		
		58.579	× 0.163 kg/m ²	kg	9.548
桁, 支承塗膜 (A系相当) 容積		9.548	× 1.0	ℓ	9.5
		塗替塗装工 計算書より	塗膜	剥離剤	
		43.891	× (0.500 + 1.000) kg/m ²	kg	65.837
防護柵塗膜 容積		65.837	× 1.0	ℓ	65.8
		防護柵補修工 計算書より			
		15.458	× 0.500 kg/m ²	kg	7.729
塗膜 計 容積		7.729	× 1.0	ℓ	7.7
		65.837	+ 7.729	kg	73.566
		73.566	× 1.0	ℓ	73.6

[illegible]

種別及び細別： ひびわれ注入工

算 出 図																																										
桁 下 面		橋 台																																								
	右岸側				左岸側																																					
	橋台01 (元橋) ② 橋台03 (新橋)				橋台04 (新橋) ③ 橋台02 (元橋)																																					
	<table><thead><tr><th>番号</th><th>幅 (mm)</th><th>長さ (mm)</th><th>深さ (mm)</th><th>体積 (m3)</th></tr></thead><tbody><tr><td>1</td><td>0.30</td><td>×</td><td>1800</td><td>×</td><td>50</td><td>0.000027</td></tr><tr><td>2</td><td>1.10</td><td>×</td><td>1100</td><td>×</td><td>50</td><td>0.000061</td></tr><tr><td>3</td><td>1.00</td><td>×</td><td>900</td><td>×</td><td>50</td><td>0.000045</td></tr><tr><td colspan="6">合 計</td><td>長さ(m) 3.800</td><td>体積(m3) 0.000133</td></tr></tbody></table>								番号	幅 (mm)	長さ (mm)	深さ (mm)	体積 (m3)	1	0.30	×	1800	×	50	0.000027	2	1.10	×	1100	×	50	0.000061	3	1.00	×	900	×	50	0.000045	合 計						長さ(m) 3.800	体積(m3) 0.000133
	番号	幅 (mm)	長さ (mm)	深さ (mm)	体積 (m3)																																					
1	0.30	×	1800	×	50	0.000027																																				
2	1.10	×	1100	×	50	0.000061																																				
3	1.00	×	900	×	50	0.000045																																				
合 計						長さ(m) 3.800	体積(m3) 0.000133																																			
								①	②																																	
項 目	規 格	算 式					単位	数 量																																		
【エポキシ1種】																																										
ひびわれ長さ							m	3.800																																		
注入材		(深さ50mmとする)																																								
体積							m ³	0.000133																																		
重量		0.000133	×	1200	×	ロス率	kg	0.184																																		
		0.02	×	13			kg	0.260																																		
		合 計					kg	0.444																																		
シー ル 材		(幅50mm, 厚さ3mmとする)																																								
面積		0.050	×	3.800		ロス率	m ²	0.190																																		
重量		0.1900	×	1700	×	0.003	×	1.37	kg	1.328																																
注入器具		(30cmピッチとする)																																								
		3.800	÷	0.300			個	13																																		

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		主桁 1.834	m ²	1.834
修 復 材	ポ リマーセメントモルタル	ロス率 0.07336 × 1.18	m ³	0.0866
修 復 材	橋台(洗掘) セメント	ロス率 0.1106 × 1.18	m ³	0.1305

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

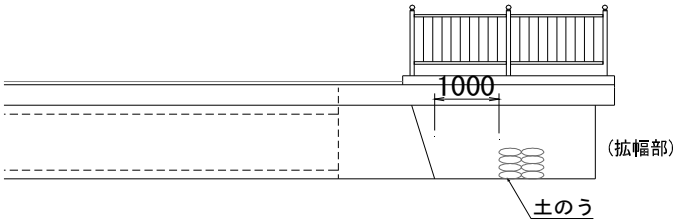
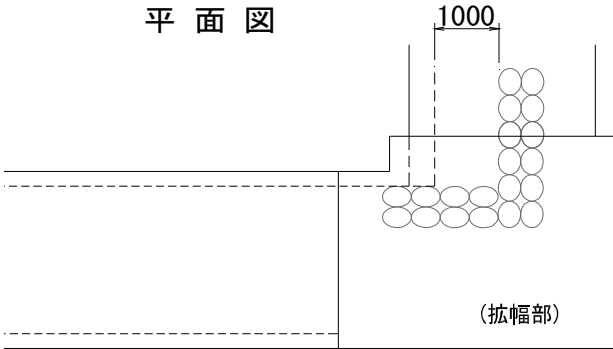
(主桁)

【鉄筋露出】							【うき】	
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)					面積 (m2)	体積 (m3)	
1	500	×	2300	×	40	1.150	0.04600	
2	100	×	400	×	40	0.040	0.00160	
3	200	×	520	×	40	0.104	0.00416	
4	1100	×	100	×	40	0.110	0.00440	
5	300	×	950	×	40	0.285	0.01140	
6	150	×	300	×	40	0.045	0.00180	
7	500	×	200	×	40	0.100	0.00400	
合 計						1.834	0.07336	

(橋台)

【洗堀】							
番号	寸法(1箇所あたり) (mm)			面積 (m2)	体積 (m3)		
1	350	×	450	×	700	0.158	0.11060
合 計						0.158	0.11060

種別及び細別： 土のう工

算 出 図				
<div>側 面 図</div>  <div>平 面 図</div> 				
項 目	規 格	算 式	単 位	数 量
土のう工	購入土	袋	袋	80
		$80 \times 0.02 \text{ m}^3/\text{袋}$	m^3	1.600

[illegible]

断面修復工		
細 別	略 図 及 び 算 式	数 量
断面修復面積	$(2.380 \times 1.656) + (2.380 + 2.500) \times 0.156 \div 2 = 4.322$	4.32 m^2
コンクリートはつり (t=30mm以下)	$\text{はつり厚 } t=9\text{mm}$ $(0.712 - 0.156) \times 0.400 + (0.400 + 0.458) \times 0.156 \times 1/2 = 0.289$ $(0.412 - 0.156) \times 0.200 + (0.200 + 0.258) \times 0.156 \times 1/2 = 0.087$ $0.700 \times 0.200 + 0.212 \times 0.400 = 0.225$ $\Sigma = 0.601$ $0.601 \times 0.009 = 0.005$ $\text{はつり厚 } t=30\text{mm}$ $4.322 - 0.601 = 3.721$ $3.721 \times 0.030 = 0.112$ $0.601 + 3.721 = 4.322$ $0.005 + 0.112 = 0.117$	4.32 m^2 0.12 m^3
断面修復材 (ポリマーセメントモルタル)	$t=40\text{mm}$ $0.601 \times 0.040 = 0.024$ $t=60\text{mm}$ $3.721 \times 0.060 = 0.223$ $0.024 + 0.223 = 0.247$	0.25 m^3
殻処理 (無筋)	コンクリートはつりと同様	0.12 m^3
添筋 (D10、SD295)	$\text{D10単位質量 } 0.560\text{kg/m}$ $2.280 \times 4 \times 0.560 = 5.107$	5.11 kg