

1. 数量集計表

林道西谷線1号橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	数 量	合 計	計 上	備 考
橋梁補修工				式		1.0	1.0	
	ひび割れ補修工			式		1.0	1.0	
		ひび割れ表面処理工(研磨工)	施工延長	m	36.50	36.50	36.5	実数量計上
		ひび割れ低圧注入工	施工延長	m	36.20	36.20	36.2	実数量計上
			シール材	kg/10m	1.02	1.02	1.0	エポキシ樹脂(1.7g/cm3)
			注入器具	個	160	160	160	25cm当たり1箇所設置
			注入材	kg/10m	0.15	0.15	0.2	エポキシ樹脂(1.2g/cm3)
		ひび割れ充填工	施工延長	m	0.30	0.30	0.3	実数量計上
			プライマー	kg/10m	0.06	0.06	0.1	0.25kg/m2
			充てん材	kg/10m	2.70	2.70	2.7	ポリマーセメントモルタル(1800kg/m3)
	断面修復工			式		1.0	1.0	
		断面修復工(左官工法)	鉄筋防錆処理 有	m3	0.832	0.83	0.8	実数量計上
			鉄筋防錆処理 無	m3	0.333	0.33	0.3	実数量計上
		構造物とりこわし工						
		コンクリート構造物とりこわし	無筋構造物	m3	0.448	0.45	0.5	実数量計上
	張出床版拡幅部復旧工			式		1.0	1.0	
		構造物とりこわし工						
		コンクリート構造物とりこわし	鉄筋構造物	m3	0.073	0.07	0.1	実数量計上
		コンクリートはつり	コンクリート構造物, t=3cm以下	m2	0.575	0.58	0.6	実数量計上
		コンクリート継目工	目地板設置, 瀝青質目地板t=10mm	m3	0.241	0.24	0.2	実数量計上
		鉄筋探査	下向き	m2	0.439	0.44	0.4	実数量計上
		コンクリート削孔工	下向き, φ23, 200mm未満	本	10	10	10	実数量計上
			下向き, φ26, 削孔深200mm以上300mm未満	本	4	4	4	実数量計上
		コンクリート工	24-8-25(普通)	m3	0.224	0.22	0.2	一般養生, 現場内小運搬の有り
		型枠工	一般型枠, 小型構造物	m2	0.892	0.89	0.9	実数量計上
		鉄筋工	SD345, D13	t	0.017	0.02	0.0	一般構造物
			SD345, D16~D25	t	0.006	0.01	0.0	//
		樹脂注入	エポキシ樹脂	kg	0.958	0.96	1.0	ロス率10%考慮
		敷鉄板撤去		枚	1	1	1	

1. 数量集計表

林道西谷線1号橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	数 量	合 計	計 上	備 考
	表面保護工			式		1.0	1.0	
		下地処理	サンダーケレン	m2	109.15	109.15	109.1	実数量計上
		含浸材塗布		m2	109.15	109.15	109.1	実数量計上
		含浸材	ケイ酸塩ナトリウム系表面含浸剤	kg	27.29	27.29	27.3	実数量計上
	伸縮装置補修工			式		1.0	1.0	
		コンクリートはつり	t=50mm	m3	0.042	0.04	0.0	実数量計上
		施工延長	クラック抑制工法同等品	m	3.000	3.00	3.0	実数量計上
		プライマー	FCコート同等品	L	0.614	0.61	0.6	実数量計上
		弾性合材	ファルコン同等品	m3	0.045	0.05	0.1	実数量計上
		止水材	高性能止水材(メジエイド同等品)	m	3.000	3.00	3.0	実数量計上
		止水目地材	L型止水テープ(高弾性)	m	12.000	12.00	12.0	実数量計上
		シール材	シリコン系	L	0.264	0.26	0.3	実数量計上
	橋面補修工(地覆部補修)			式		1.0	1.0	
		断面修復工(地覆部)(左官工法)	鉄筋防錆処理 無	m3	0.20	0.20	0.2	実数量計上
	添架物撤去工			式		1.0	1.0	
		不明管撤去延長	φ130	m	8.16	8.16	8.2	実数量計上
		支持金具撤去重量		kg	41.104	41.10	41.1	実数量計上
	仮設工			式		1.0	1.0	
		吊り足場	タイプA1	m2	67.02	67.02	67.0	実数量計上
			床面シート張防護工	m2	67.02	67.02	67.0	実数量計上
			タイプB	m2	67.02	67.02	67.0	実数量計上
			板張防護	m2	67.02	67.02	67.0	実数量計上
			シート張防護	m2	67.02	67.02	67.0	実数量計上
		土のう設置撤去	仕拵え～設置～撤去, 購入土	m3	2.64	2.64	2.6	実数量計上
		支保工	パイプサポート支保(小規模)	空m3	0.20	0.20	0.2	実数量計上

1. 数量集計表

林道西谷線1号橋

工種	種別	細 別	規 格	単位	数 量	合 計	計 上	備 考
構造物撤去工				式		1.0	1.0	
	運搬処理工			式		1.0	1.0	
		殻運搬	Co殻					
		ひび割れ充填工		m3	0.00005	0.00	0.00	実数量計上
		断面修復工		m3	1.61	1.61	1.61	実数量計上
		張出床版拡幅部復旧工		m3	0.09	0.09	0.09	実数量計上
		伸縮装置補修工		m3	0.04	0.04	0.04	実数量計上
		橋面補修工(地覆部補修)		m3	0.20	0.20	0.20	実数量計上
		合計		m3	1.94	1.94	1.94	実数量計上
		殻処分	Co殻					
		ひび割れ充填工		t	0.00012	0.00	0.00	実数量計上
		断面修復工		t	3.79	3.79	3.79	実数量計上
		張出床版拡幅部復旧工		t	0.20	0.20	0.20	実数量計上
		伸縮装置補修工		t	0.10	0.10	0.10	実数量計上
		橋面補修工(地覆部補修)		t	0.47	0.47	0.47	実数量計上
		合計		t	4.56	4.56	4.56	実数量計上

2. ひび割れ補修工

2.1 数量集計表

(1) ひび割れ低圧注入工

〈第1径間〉

部材	No.	幅 W 【mm】	延長 L 【m】	備考
桁下面				
主桁0101	ア	0.40	0.50	
主桁0101	イ	0.40	0.50	
主桁0101	ウ	0.30	0.60	
主桁0101	エ	0.20	0.40	
主桁0101	オ	0.20	0.80	
主桁0101	カ	0.40	0.50	
主桁0101	キ	0.40	0.50	
主桁0101	ク	0.40	0.50	
主桁0101	ケ	0.40	0.50	
主桁0101	コ	0.40	0.50	
主桁0101	サ	0.40	0.50	
主桁0101	シ	0.40	0.10	
主桁0101	ス	0.40	0.40	
主桁0101	セ	0.40	0.50	
主桁0101	ソ	0.40	0.50	
主桁0101	タ	0.40	0.50	
床版0201	チ	0.20	1.00	
床版0201	ツ	0.20	0.50	
床版0201	テ	0.20	1.40	
床版0201	ト	0.20	1.00	
床版0201	ナ	0.20	0.50	
床版0201	ニ	0.20	1.40	
床版0201	ヌ	0.20	0.40	
床版0201	ネ	0.20	1.40	
床版0201	ノ	0.20	0.90	
床版0201	ハ	0.20	1.40	
床版0201	ヒ	0.20	1.10	
床版0201	フ	0.20	0.30	
主桁0201	ヘ	0.30	0.50	
主桁0201	ホ	0.30	0.40	
主桁0201	マ	0.30	0.50	
主桁0201	ミ	0.30	0.50	
主桁0201	ム	0.30	0.50	
主桁0201	メ	0.20	0.40	
主桁0201	モ	0.20	0.50	
主桁0201	ヤ	0.20	0.50	
主桁0201	ユ	0.20	0.50	
主桁0201	ヨ	0.20	0.40	
合計		平均幅 0.28	23.80	

〈第2径間〉

部材	No.	幅 W 【mm】	延長 L 【m】	備考
桁下面				
主桁0101	ア	0.20	0.50	
主桁0101	イ	0.30	0.40	
主桁0101	ウ	0.20	0.50	
主桁0101	エ	0.20	0.40	
主桁0101	オ	0.20	0.50	
主桁0101	カ	0.20	0.30	
主桁0101	キ	0.30	0.40	
主桁0101	ク	0.30	0.30	
床版0201	ケ	0.20	1.40	
床版0201	コ	0.20	1.20	
床版0201	サ	0.20	1.40	
床版0201	シ	0.20	0.60	
床版0201	ス	0.20	0.40	
床版0201	セ	0.20	1.30	
主桁0202	ソ	0.20	0.50	
主桁0202	タ	0.20	0.80	
主桁0202	チ	0.20	0.40	
主桁0202	ツ	0.20	0.50	
主桁0202	テ	0.20	0.60	
合計		平均幅 0.22	12.40	

全体平均幅 0.25

(2) ひび割れ充填工

〈第2径間〉

部材	No.	幅 W 【mm】	延長 L 【m】	備考
桁下面				
主桁0101	ト	1.00	0.30	
合計			0.30	

2.2 ひび割れ表面処理工(研磨工)

・施工延長

ひび割れ低圧注工

第1径間

= 23.80 m

第2径間

= 12.40 m

小計 36.20 m

ひび割れ充填工

第2径間

= 0.30 m

合計 36.50 m

2.3 ひび割れ低圧注工

(1) 施工延長

第1径間

= 23.80 m

第2径間

= 12.40 m

合計 36.20 m

(2) シール材

シール材の10m当りの設計量(kg/10m)を算出する。

・規格 : エポキシ樹脂

・シール幅 : 3.0 cm

・シール厚 : 0.2 cm

・単位体積重量 : 1.7 g/cm³

・10m当りの設計量 : $3.0 \times 0.2 \times 1000 \times 1.7 / 1000$ = 1.020 kg/10m

(3) 注入器具

・設置間隔 : 10mあたり44個で算出

・設置個数 $36.200 / 10.000 \times 44$ = 160 個

(4) 注入材

注入の10m当りの注入材設計量(kg/10m)を算出する。

・規格 : エポキシ樹脂

・ひび割れ幅 : 0.025 cm (平均)

・ひびわれ深さ : 5.000 cm (想定)

・単位体積重量 : 1.2 g/cm³

・10m当りの設計量 : $0.025 \times 5.0 \times 1000 \times 1.2 / 1000$ = 0.150 kg/10m

2.4 ひび割れ充填工

(1) 施工延長

第2径間

= 0.300 m

(2) プライマー

プライマーの10m当りの設計量(kg/10m)を算出する。

・深さ : 0.015 m

・幅 : 0.010 m

・単位面積当たり設計量 : 0.15 kg/m²

・10m当りの設計量 : $(0.015 \times 2 + 0.010) \times 10 \times 0.15$ = 0.060 kg/10m

(3) 充填材

充填材の10m当りの注入材設計量(kg/10m)を算出する。

・規格 : ポリマーセメントモルタル

・深さ : 0.015 m

・幅 : 0.010 m

・単位体積当たり設計量 : 1800 kg/m³

・10m当りの設計量 : $(0.015 \times 0.010) \times 10 \times 1800$ = 2.700 kg/10m

(4) 殼運搬

- | | |
|-----|--|
| ・規格 | : Co殻 |
| ・延長 | : 0.300 m |
| ・深さ | : 0.015 m |
| ・幅 | : 0.010 m |
| ・体積 | : 0.300 x 0.015 x 0.010 = 0.00005 m ³ |

(5) 殼処分

- | | |
|---------|------------------------------|
| ・規格 | : Co殻 |
| ・単位体積重量 | : 2.35 t |
| ・重量 | : 2.35 x 0.00005 = 0.00012 t |

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
桁下面									
床版0101	ア	鉄筋露出	300	400	30	0.1200	0.0036	無	
床版0101	イ	剥離	250	150	30	0.0375	0.0011	無	
床版0101	ウ	鉄筋露出	500	200	100	0.1000	0.0100	有	
床版0101	エ	鉄筋露出	500	350	100	0.1750	0.0175	有	
床版0101	オ	鉄筋露出	400	200	100	0.0800	0.0080	有	
床版0101	カ	鉄筋露出	1200	500	100	0.6000	0.0600	有	
床版0101	キ	鉄筋露出	100	350	100	0.0350	0.0035	有	
床版0101	ク	鉄筋露出	100	100	100	0.0100	0.0010	有	
床版0101	ケ	鉄筋露出	150	100	100	0.0150	0.0015	有	
床版0101	コ	鉄筋露出	100	250	100	0.0250	0.0025	有	
床版0101	サ	鉄筋露出	150	200	100	0.0300	0.0030	有	
床版0101	シ	豆板	950	100	30	0.0950	0.0029	無	
主桁0101	ス	うき	700	400	100	0.2800	0.0280	有	
主桁0101	セ	豆板	100	100	30	0.0100	0.0003	無	
主桁0101	ソ	豆板	300	200	30	0.0600	0.0018	無	
主桁0101	タ	豆板	400	250	30	0.1000	0.0030	無	
主桁0101	チ	豆板	400	250	30	0.1000	0.0030	無	
主桁0101	ツ	鉄筋露出	150	100	100	0.0150	0.0015	有	
主桁0101	テ	うき	1150	100	100	0.1150	0.0115	有	
主桁0101	ト	うき	400	100	100	0.0400	0.0040	有	
主桁0101	ナ	剥離	150	150	30	0.0225	0.0007	無	
主桁0101	ニ	うき	450	200	100	0.0900	0.0090	有	
主桁0101	ヌ	うき	400	100	100	0.0400	0.0040	有	
主桁0101	ネ	豆板	1200	100	30	0.1200	0.0036	無	
主桁0101	ノ	豆板	1200	400	30	0.4800	0.0144	無	
主桁0101	ハ	豆板	600	880	30	0.5280	0.0158	無	
主桁0101	ヒ	剥離	300	200	30	0.0600	0.0018	無	
主桁0101	フ	うき	900	300	100	0.2700	0.0270	有	
主桁0101	ヘ	うき	400	100	100	0.0400	0.0040	有	
主桁0101	ホ	豆板	800	100	30	0.0800	0.0024	無	
床版0201	マ	鉄筋露出	150	400	100	0.0600	0.0060	有	
床版0201	ミ	剥離	100	100	30	0.0100	0.0003	無	
床版0201	ム	豆板	150	800	30	0.1200	0.0036	無	
床版0201	メ	豆板	1200	200	30	0.2400	0.0072	無	
床版0201	モ	豆板	400	400	30	0.1600	0.0048	無	
床版0201	ヤ	豆板	300	350	30	0.1050	0.0032	無	
床版0201	ユ	豆板, 鉄筋露出	2100	600	100	1.2600	0.1260	有	
床版0201	ヨ	剥離	150	150	30	0.0225	0.0007	無	
主桁0201	ラ	豆板	1000	200	30	0.2000	0.0060	無	
主桁0201	リ	豆板	200	100	30	0.0200	0.0006	無	
主桁0201	ル	豆板	200	100	30	0.0200	0.0006	無	
主桁0201	レ	豆板	150	150	30	0.0225	0.0007	無	
主桁0201	ロ	豆板	400	500	30	0.2000	0.0060	無	
主桁0201	ワ	豆板	1200	350	30	0.4200	0.0126	無	
主桁0201	ろ	鉄筋露出	400	250	100	0.1000	0.0100	有	
主桁0201	は	豆板	1200	100	30	0.1200	0.0036	無	
主桁0201	に	鉄筋露出	200	200	100	0.0400	0.0040	有	
主桁0201	ほ	鉄筋露出	250	250	100	0.0625	0.0063	有	
主桁0201	へ	豆板	100	500	30	0.0500	0.0015	無	
床版0301	と	鉄筋露出	3500	500	100	1.7500	0.1750	有	
床版0301	ち	豆板	1000	400	30	0.4000	0.0120	無	
床版0301	り	鉄筋露出	100	150	100	0.0150	0.0015	有	
床版0301	ぬ	鉄筋露出	200	200	100	0.0400	0.0040	有	
床版0301	る	鉄筋露出	800	600	100	0.4800	0.0480	有	
床版0301	を	鉄筋露出	100	100	100	0.0100	0.0010	有	
合計						9.7005	0.6954		
防錆処理 有							0.5778		
防錆処理 無							0.1177		

〈下部工〉

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
A1橋台									
橋台〔胸壁〕0101	ア	うき	450	200	100	0.090	0.009	無	
橋台〔胸壁〕0101	イ	うき	150	250	100	0.0375	0.0038	無	
橋台〔胸壁〕0101	ウ	欠損	500	200	500	0.1000	0.0500	無	
P1橋脚									
橋脚〔柱部・壁部〕0101	エ	豆板	600	900	30	0.5400	0.0162	無	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	オ	豆板	1200	250	30	0.3000	0.0090	無	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	カ	豆板	600	650	30	0.3900	0.0117	無	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	キ	豆板	400	100	30	0.0400	0.0012	無	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	ク	鉄筋露出	1200	150	100	0.1800	0.0180	有	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	ケ	すりへり	1700	100	30	0.1700	0.0051	無	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	コ	すりへり	400	100	30	0.0400	0.0012	無	
橋脚〔梁部〕0101	サ	鉄筋露出	150	150	100	0.0225	0.0023	有	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	ア	豆板	1800	400	30	0.7200	0.0216	無	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	イ	豆板	600	600	30	0.3600	0.0108	無	
橋脚〔柱部・壁部〕0101	ウ	豆板	600	600	30	0.3600	0.0108	無	
A1橋台									
橋台〔胸壁〕0102	エ	剥離	200	500	30	0.1000	0.0030	無	
橋台〔胸壁〕0102	オ	うき	500	500	100	0.2500	0.0250	無	
合計						3.7000	0.1986		
						防錆処理 有	0.0203		
						防錆処理 無	0.1784		

3.2 施工体積

- ・ポリマーセメントモルタルによる補修

防錆処理有

第1径間	0.2343
第2径間	0.5778
下部工	0.0203

=	0.234	m3
=	0.578	m3
=	0.020	m3
合計	0.832	m3

防錆処理無

第1径間	0.0371
第2径間	0.1177
下部工	0.1784

=	0.037	m3
=	0.118	m3
=	0.178	m3
合計	0.333	m3

3.3 構造物とりこわし工

既設補修材撤去

コンクリート構造物とりこわし（人力取り壊し）

- ・種別：無筋構造物
- ・施工体積

第1径間	0.600	x	0.420	x	0.150
第2径間	6.500	x	0.420	x	0.150

=	0.038	m3
=	0.410	m3

合計	0.448	m3
----	-------	----

3.4 殻運搬

- ・規格：Co殻

断面修復工	0.832	+	0.333
構造物とりこわし工	0.448		

=	1.165	m3
=	0.448	m3

合計	1.613	m3
----	-------	----

3.5 殻処分

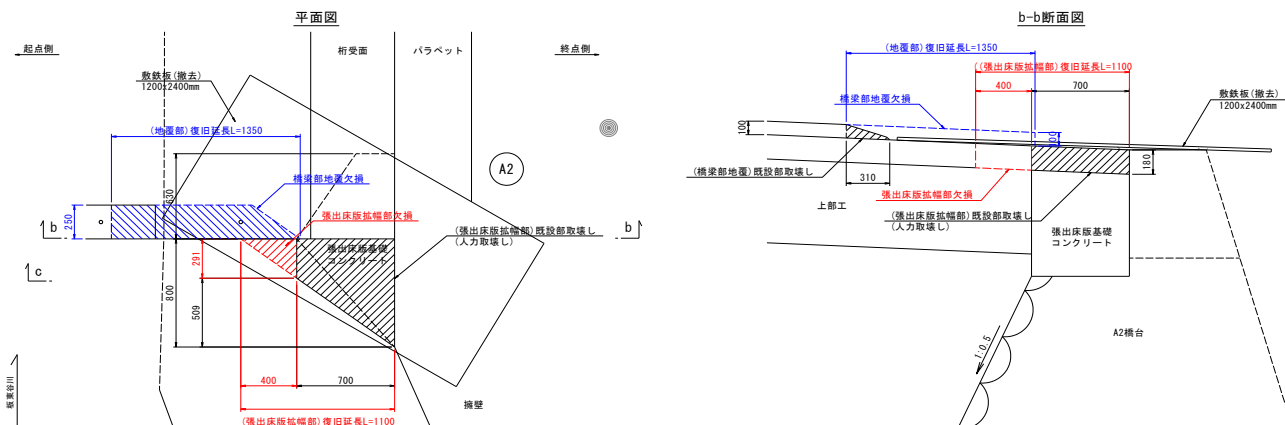
- ・規格：Co殻
- ・単位体積重量：2.35 t
- ・重量：2.35 x 1.613

=	3.791	t
---	-------	---

4. 張出床版拈幅部復旧工

根拠図

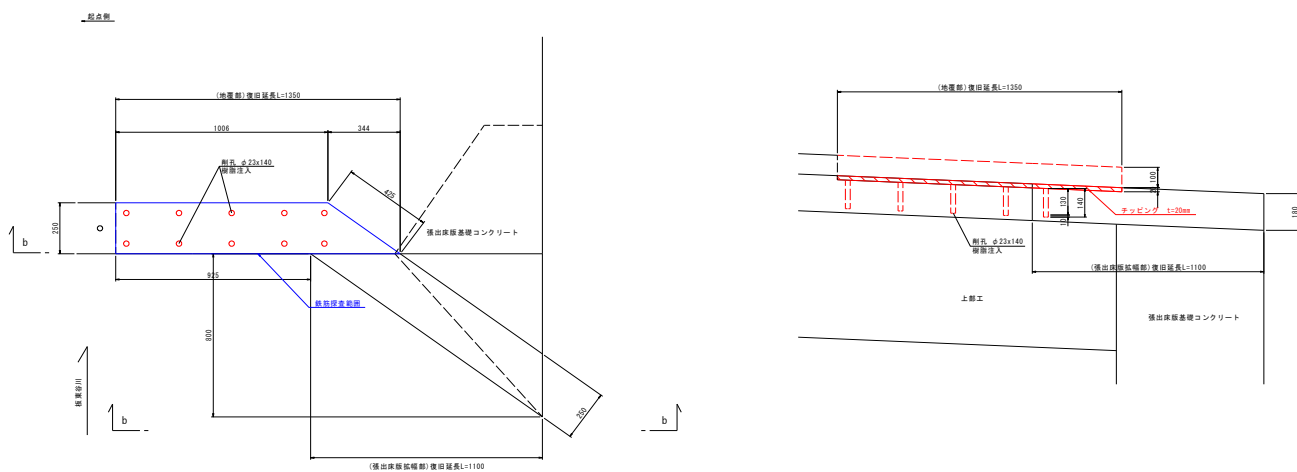
コンクリート構造物とりこわし



橋梁部地覆復旧

平面図

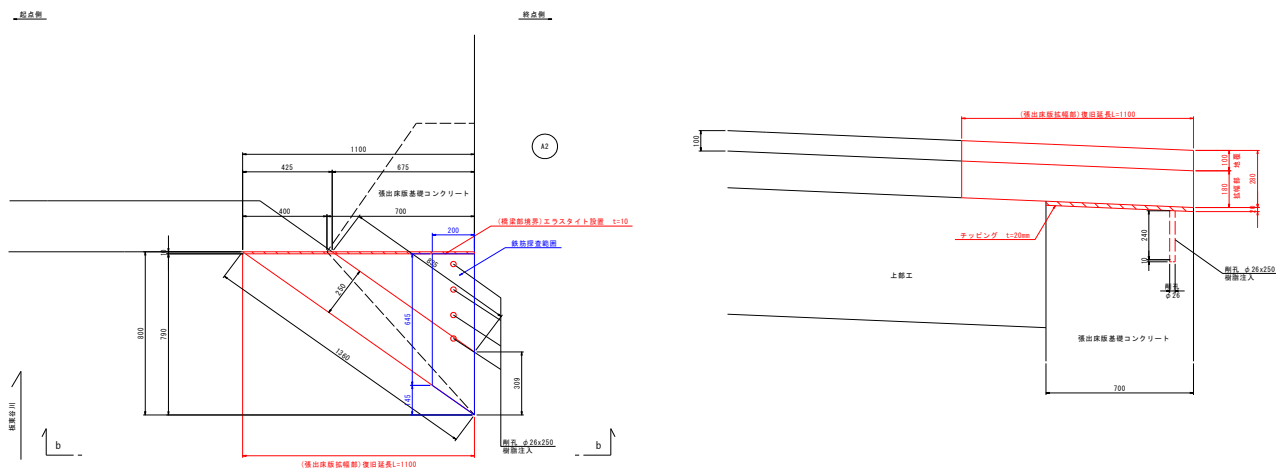
b-b断面图



張出床版抃幅部復旧

平面图

b-b断面図



(1) 構造物とりこわし工

コンクリート構造物とりこわし (人力取り壊し)

・ 種別 : 鉄筋構造物

・ 施工体積

橋梁部地覆	0.310	x	0.250	x	0.100	/	2	=	0.004	m3
張出床版拡幅部	(0.291	+	0.800	) x	0.700	/	2	=	0.069	m3
	x	0.180								

合計 0.073 m3

コンクリートはつり (チッピング)

・ 種別 : コンクリート構造物

・ 形状 : 厚さ3cm以下

・ 施工面積

橋梁部地覆	0.250	x	1.006	+	0.250	x	0.344	/	2	=	0.295	m2
張出床版拡幅部	0.800	x	0.700	/	2					=	0.280	m2

合計 0.575 m2

(2) コンクリート継目工

目地板設置

・ 目地板の種類 : 瀝青質目地板 t=10mm

・ 施工面積

橋梁境界部	0.425	x	0.100	+	1.100	x	0.180	=	0.241	m2
-------	-------	---	-------	---	-------	---	-------	---	-------	----

(3) 鉄筋探査

・ 向き : 下向き

・ 施工面積

橋梁部地覆	0.250	x	1.006	+	0.250	x	0.344	/	2	=	0.295	m2
張出床版拡幅部	0.200	x	0.645	+	0.200	x	0.145	/	2	=	0.144	m2

合計 0.439 m2

(3) コンクリート削孔工

・ 橋梁部地覆 下向き φ23 削孔深200mm未満(140mm) = 10 本

・ 張出床版拡幅部 下向き φ26 削孔深200mm以上300mm未満(250mm) = 4 本

(4) コンクリート工

・ 構造物種別 : 小型構造物

・ 施工条件 : 打設地上高さ2m以下

・ コンクリート規格 : 24-8-25 (普通)

・ 養生工の種類 : 一般養生

・ 現場内小運搬の有無 : 有り

・ 施工体積

橋梁部地覆	(0.250	x	1.006									
	+	0.250	x	0.344	/	2	) x	0.100	=	0.029	m3	

チッピング部	(0.250	x	1.006									
	+	0.250	x	0.344	/	2	) x	0.020	=	0.006	m3	

張出床版拡幅部	0.790	x	1.100	/	2	x	0.180	=	0.078	m3		
---------	-------	---	-------	---	---	---	-------	---	-------	----	--	--

チッピング部	0.790	x	0.700	/	2	x	0.020	=	0.084	m3		
--------	-------	---	-------	---	---	---	-------	---	-------	----	--	--

張出床版拡幅部地覆	(0.835	+	1.360	) x	0.250	/	2					
	x	0.100						=	0.027	m3		

合計 0.224 m3

(5) 型枠工

- ・ 型枠の種類 : 一般型枠
- ・ 構造物の種類 : 小型構造物
- ・ 施工面積

橋梁部地覆									
道路内側	(	1.006	+	0.425	) x	0.100	=	0.143	m2
道路外側		0.925	x	0.100			=	0.093	m2
張出床版拡幅部									
拡幅部下面		0.400	x	0.800	/	2	=	0.160	m2
道路外面		1.360	x	0.180			=	0.245	m2
張出床版拡幅部地覆									
道路内側		0.835	x	0.100			=	0.084	m2
道路外側		1.360	x	0.100			=	0.136	m2
終点側端部		0.309	x	0.100			=	0.031	m2
合計								0.892	m2

(6) 鉄筋工

- ・ 規格仕様 : 一般構造物
 - ・ 材料規格 : SD345
 - ・ 鉄筋径 : D13、D16
 - ・ 構造物種別 : 橋梁用床版
 - ・ 施工規模 : 10t未満
 - ・ 太径鉄筋の割合 : 10%未満
 - ・ 重量
- 橋梁部地覆 SD345 D13 = 0.005 t

鉄筋質量表 (SD345)							
種 別	径	長 さ	本 数	単位質量	一本当り質量	質 量	摘 要
W 1	D13	340	10	0.995	0.34	3	└┐
W 2	D13	1200	1	0.995	1.19	1	└┐
W 3	D13	1150	1	0.995	1.14	1	└┐
						5	
合 計 D13				5 kg			
総質量				5 kg			

張出床版拡幅部	SD345	D16	=	0.006	t
		D13	=	0.012	t

鉄筋質量表 (SD345)							
種 別	径	長 さ	本 数	単位質量	一本当り質量	質 量	摘 要
S 1	D16	940	4	1.56	1.47	6	└┐ (平均長)
S 2	D13	390	4	0.995	0.39	2	└┐ (平均長)
S 3	D13	1030	1	0.995	1.02	1	└┐
							9
G 1	D13	480	4	0.995	0.48	2	└┐
G 2	D13	590	1	0.995	0.59	1	└┐
G 3	D13	520	1	0.995	0.52	1	└┐
G 4	D13	430	2	0.995	0.43	1	└┐ (平均長)
G 5	D13	890	1	0.995	0.89	1	└┐
G 6	D13	650	1	0.995	0.65	1	└┐
G 7	D13	940	2	0.995	0.94	2	└┐ (平均長)
							9
合 計 D16				6 kg			
D13				12 kg			
総質量				18 kg			

合計	SD345	D13	=	0.017	t
		D16～D25	=	0.006	t

(7) 樹脂注入

- ・ 規格 : エポキシ樹脂
- ・ 単位体積重量 : 1200 kg/m³
- ・ ロス率 : 10%考慮
- ・ 体積

橋梁部地覆	$(0.023^2 - 0.013^2) \times \pi / 4$		
	$\times 0.140 \times 1200 \times 10 \times 1.1$	=	0.523 kg

張出床版拡幅部	$(0.026^2 - 0.016^2) \times \pi / 4$		
	$\times 0.250 \times 1200 \times 4 \times 1.1$	=	0.435 kg

合計	0.958	kg
----	-------	----

(8) 殻運搬・処分

- ・ 規格 : Co殻
- ・ 施工体積

構造物とりこわし工			0.073	m ³
コンクリートはつり工	0.575	x	0.020	
			=	0.012 m ³

合計	0.085	m ³
----	-------	----------------

(9) 殻処分

- ・ 規格 : Co殻
- ・ 単位体積重量 : 2.35 t
- ・ 重量 : 2.35 x 0.085

=	0.200	t
---	-------	---

(10) 敷鉄板撤去

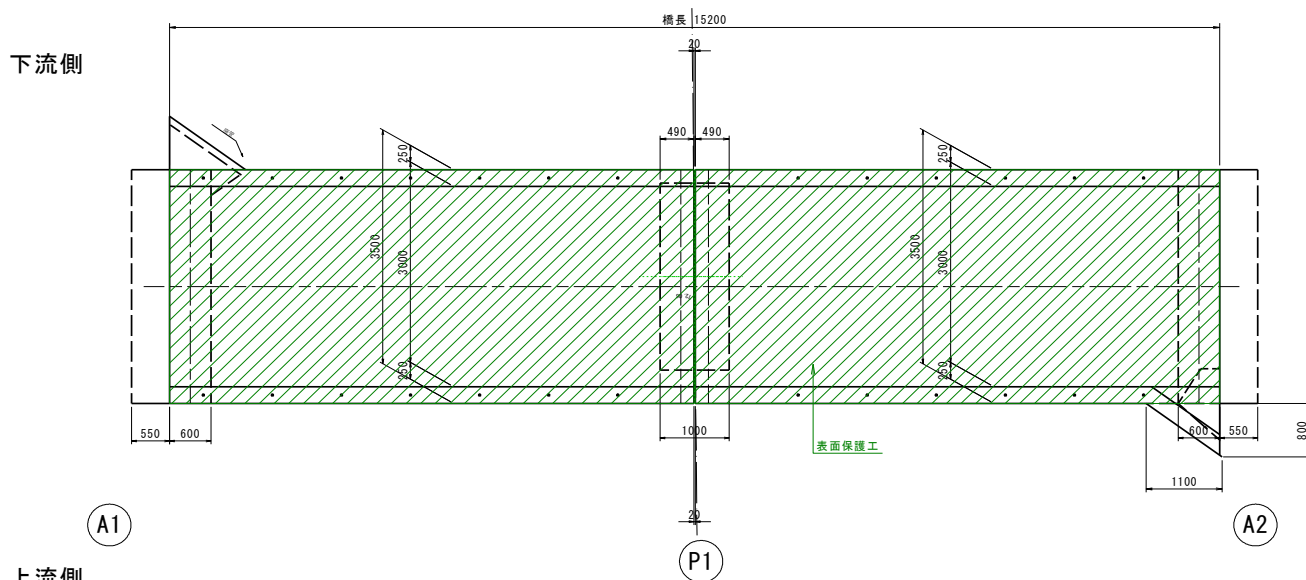
- ・ 枚数

	1	枚
--	---	---

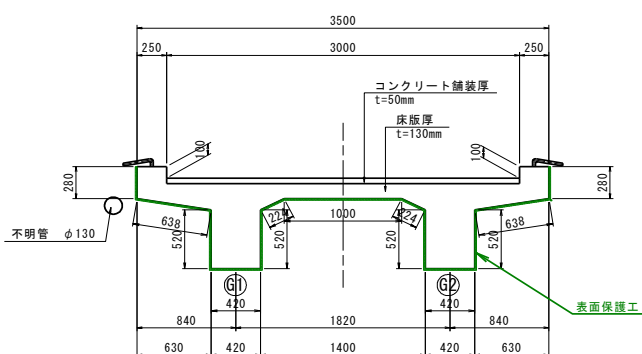
5. 表面保護工

根拠図

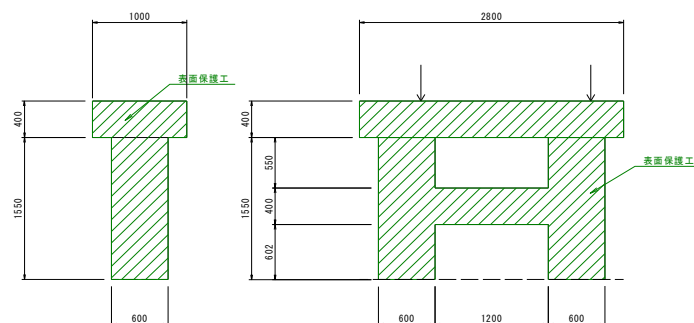
平面図



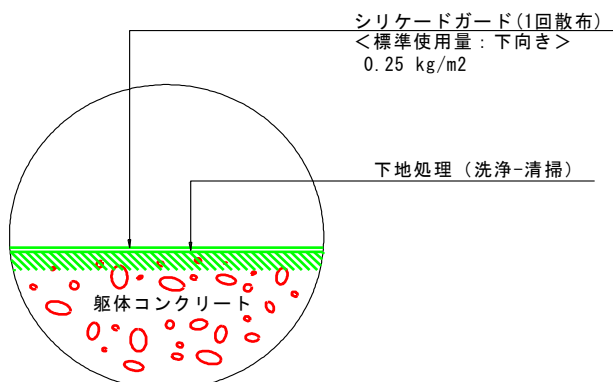
上部工断面図



下部工



表面含浸工詳細図



※下地処理は基本的に散水や高圧洗浄処理で洗い流す程度であり、
 著しい凹凸や付着物等の含浸性を阻害する要因となるものについては
 高圧洗浄やディスクサンダーケレンによって除去-清掃すること。
 ※含浸工は、「シリケートガード」を参考に示すが、別途製品を使用する場合は
 同等の機能効果を有する製品を使用し、その仕様に従順すること。
 ※シリケートガードの上・横向き散布はm²当たり0.25kgの1回散布とする。

5.1 施工面積

・上部工

地覆側面	(	0.280	x	2	)	x	7.590	x	2	=	8.501	m2
床版下面	(	0.638	x	2	+	0.224	x	2	+	1.000	)	
	x	7.590	x	2						=	41.350	m2
主桁側面	(	0.520	x	4	)	x	7.590	x	2	=	31.574	m2
主桁下面	(	0.420	x	2	)	x	7.590	x	2	=	12.751	m2
控除												
支承部	-	0.420	x	(	0.600	x	4	+				
		0.490	x	2	)					=	-1.420	m2
小計										=	92.757	m2

・下部工

梁部天端		1.000	x	2.800						=	2.800	m2
梁部側面		0.400	x	2.800	x	2	+					
		0.400	x	1.000	x	2				=	3.040	m2
梁部下面		1.000	x	2.800						=	2.800	m2
柱部側面		0.600	x	1.550	x	8				=	7.440	m2
柱部梁		1.200	x	0.400	x	4				=	1.920	m2
控除												
支承部	-	0.420	x	0.490	x	2				=	-0.412	m2
梁部柱接続部	-	0.600	x	0.600	x	2				=	-0.720	m2
柱部梁接続部	-	0.400	x	0.600	x	2				=	-0.480	m2
小計										=	16.388	m2
合計										=	109.145	m2

5.2 下地処理（サンダーケレン）

A= 施工面積より

合計	=	109.145	m2
----	---	---------	----

5.3 含浸材塗布

A= 施工面積より

合計	=	109.145	m2
----	---	---------	----

5.4 含浸材（シリケートガード同等品）

(2) ケイ酸塩ナトリウム系表面含浸剤

250 g/m2を想定、1回塗り

109.145 x 0.250 x 1

合計	=	27.286	kg
----	---	--------	----

6. 伸縮装置補修工

- | | | | |
|-----|-----------|--|------------------------|
| (1) | コンクリートはつり | t=50mm
(0.300 - 0.020) x 3.000 x 0.050 | = 0.042 m ³ |
| (2) | 施工延長 | 3.000 | = 3.000 m |
| (3) | プライマー | FCコート同等品 | |
| | ・単位体積重量 | : 0.5 L/m ² | |
| | ・施工面積 | : 0.300 x 3 + 0.050 x 3.000 x 2 + 0.050 x 0.140 x 4 | = 1.228 m ² |
| | ・使用量 | : 1.228 x 0.500 | = 0.614 L |
| (4) | 弾性合材 | ファルコン同等品 | |
| | ・施工体積 | : 0.300 x 3.000 x 0.050 | = 0.045 m ³ |
| (5) | 止水材 | 高性能止水材(メジエイド同等品) | |
| | ・施工延長 | : 3.000 | = 3.000 m |
| (6) | 止水目地材 | L型止水テープ(高弾性) | |
| | ・施工延長 | : 3.000 x 4 | = 12.000 m |
| (7) | シール材 | | |
| | ・比重 | : 1000 L/m ³ | |
| | ・ロス率 | : 10 %を見込む | |
| | ・重量 | : 0.020 x 0.015 x (0.100 + 0.050 + 0.250) x 2 x 1000 x 1.1 | = 0.264 L |
| (8) | 殻運搬・処分 | | |
| | ・規格 | : Co殻 | |
| | ・施工体積 | : (0.300 - 0.020) x 3.000 x 0.050 | = 0.042 m ³ |
| (9) | 殻処分 | | |
| | ・規格 | : Co殻 | |
| | ・単位体積重量 | : 2.35 t | |
| | ・重量 | : 2.35 x 0.042 | = 0.099 t |

(1) 断面修復工

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	欠損	300	200	100	0.0600	0.0060	無	
地覆0101	イ	欠損	600	250	100	0.1500	0.0150	無	
地覆0101	ウ	欠損	400	200	30	0.0800	0.0024	無	
地覆0101	エ	欠損	300	100	30	0.0300	0.0009	無	
地覆0101	オ	欠損	500	200	100	0.1000	0.0100	無	
地覆0101	カ	欠損	200	150	280	0.0300	0.0084	無	
地覆0101	キ	剥離	100	7600	100	0.7600	0.0380	無	※  計上
地覆0201	ク	欠損	250	400	100	0.1000	0.0100	無	
地覆0201	ケ	剥離	100	7200	50	0.7200	0.0180	無	※  計上
地覆0201	コ	欠損	200	200	100	0.0400	0.0040	無	
合計						2.0700	0.1127		
防錆処理 無							0.1127		

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	欠損	200	150	280	0.0300	0.0084	無	
地覆0101	イ	うき	700	100	50	0.0700	0.0035	無	
地覆0101	ウ	欠損	650	300	50	0.1950	0.0098	無	
地覆0101	エ	鉄筋露出	400	400	100	0.1600	0.0160	無	
地覆0101	オ	剥離	100	7200	50	0.7200	0.0180	無	※  計上
地覆0201	カ	欠損	300	200	100	0.0600	0.0060	無	
地覆0201	キ	剥離	50	5600	50	0.2800	0.0070	無	※  計上
地覆0201	ク	剥離	400	100	30	0.0400	0.0012	無	
地覆0201	ケ	うき	250	700	100	0.1750	0.0175	無	
合計						1.7300	0.0874		
防錆処理 無							0.0874		

7.2 断面修復工(地覆部) 施工体積

- ・ポリマーセメントモルタルによる補修
防錆処理無

第1径間	0.1127	=	0.113	m3
第2径間	0.0874	=	0.087	m3
合計			0.200	m3

7.3 殻運搬

- ・規格 : Co殻
- ・体積 : 断面修復工(地覆部)
第1径間 0.113
第2径間 0.087

	=	0.113	m3
	=	0.087	m3
合計		0.200	m3

7.4 殻処分

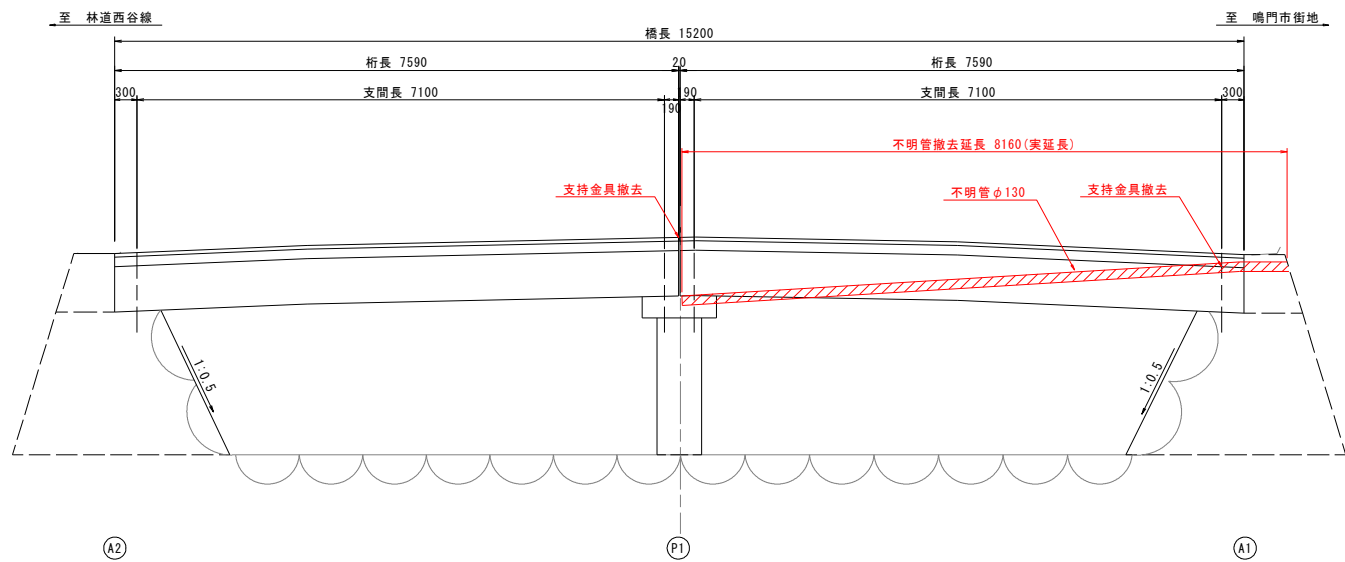
- ・規格 : Co殻
- ・単位体積重量 : 2.35 t
- ・重量 : 2.35 x 0.200

=	0.470	t
---	-------	---

8. 添架物撤去工

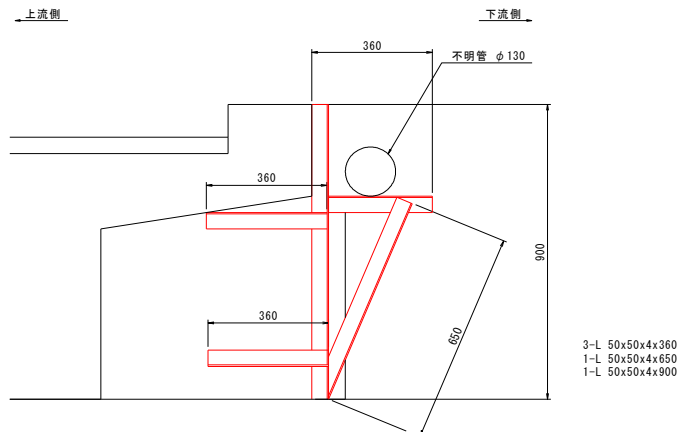
根拠図

側面図



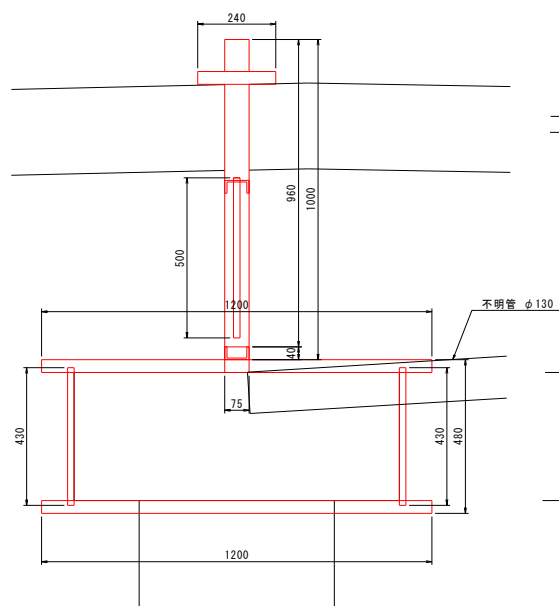
支持金具詳細図

A1橋台

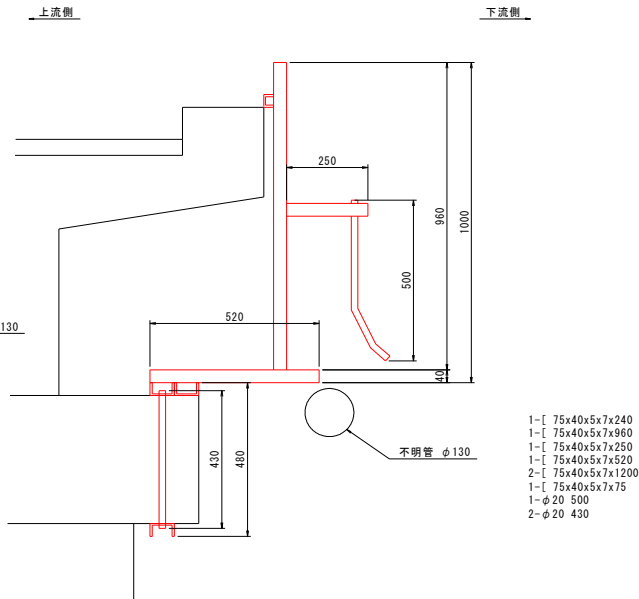


P1橋脚

側面図

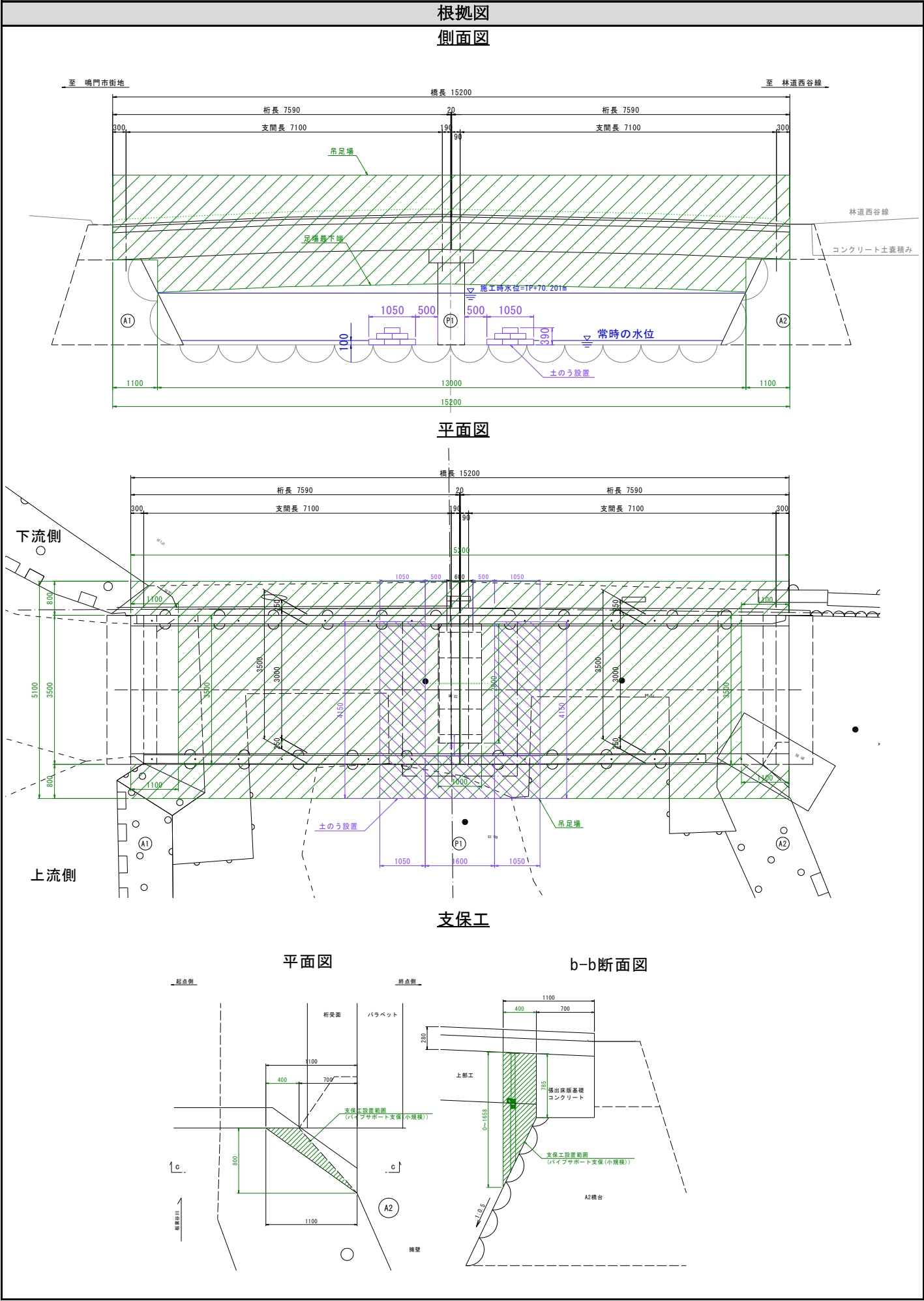


正面図



(1) 不明管撤去延長 $\phi 130$			
・ 実延長	8.16		<u>8.16 m</u>
		合計	<u>8.16 m</u>
(2) 支持金具撤去数量			
A1橋台			
・ L 50×50×4	3.06 kg/m		
・ 撤去延長	$0.36 \times 3 + 0.65 + 0.90$		<u>2.63 m</u>
・ 重量	2.63×3.06		<u>8.05 kg</u>
P1橋脚			
・ [75x40x5x7	6.92 kg/m		
・ 撤去延長	$0.24 + 0.96 + 0.25 + 0.52 + 1.20 \times 2 + 0.075$		<u>4.45 m</u>
・ 重量	4.45×6.92		<u>30.76 kg</u>
・ $\phi 20$	2.47 kg/m		
・ 撤去延長	$0.50 + 0.43$		<u>0.93 m</u>
・ 重量	0.93×2.47		<u>2.30 kg</u>
		重量合計	<u>41.10 kg</u>

9. 仮設工



9.1 吊足場

足場面積

・ タイプ A1	:	15.20	x	5.10	=	77.52	m2
控除							
A1橋台	:	- 1.10	x	3.50	=	-3.85	m2
P1橋脚	:	- 1.00	x	2.80	=	-2.80	m2
A2橋台	:	- 1.10	x	3.50	=	-3.85	m2

合計 = 67.02 m2

・ 床面シート張防護工					=	67.02	m2
・ タイプ B					=	67.02	m2
・ 板張防護					=	67.02	m2
・ シート張防護					=	67.02	m2

9.2 土のう設置撤去

- ・ 施工区分 : 仕拵え～設置～撤去
- ・ 材料区分 : 購入土
- ・ 土のう寸法 : 1袋当り有効高さ(H)=13cm、有効積幅(B)=35cm、有効積長(L)=45cm
- ・ 体積

1袋当たり	:	0.13	x	0.35	x	0.45	=	0.02	m3
-------	---	------	---	------	---	------	---	------	----

設置数	:	設置延長 / 有効積長 x 断面当たりの個数							
	:	(4.150 + 4.150 + 1.600) / 0.450 x 6	=	132	袋				

総体積	:	0.02 x 132	=	2.64	m3				
-----	---	------------	---	------	----	--	--	--	--

9.3 支保工

・ 構造物区分	:	張出床版							
・ 工法区分	:	パイプサポート支保(小規模)							
・ 支保耐力	:	40kN/m2以下							
・ 設置高	:	H<4.0m							
空体積	:	(1.658 + 0.785) x 0.400 / 2 / 2 x 0.800	=	0.195	空m3				