

工 事 番 号							
設 計 年 度	平成31年度	橋梁災害復旧工事（市道本郷町椋本線 宮地川橋）上部工 三原市 下北方二丁目					
施 工 月 日	令和 年 月 日						
施 工 方 法	請 負						
工 事 期 間							
工 事 概 要				起 工 理 由			
施工内容 橋長 L=28.2m 幅員 W=2.5m 上部工 鋼単純合成床版 一式 付帯工 一式 仮設工 一式							



特記仕様書

第1章 総則

第1節 適用

- 1 本特記仕様書は、三原市下北方二丁目 橋梁災害復旧工事(市道本郷町椋本線 宮地川橋)上部工に適用する。
- 2 本特記仕様書に記載のない事項については、次によるものとする。
 - ・土木工事共通仕様書 令和元年8月 広島県※土木工事共通仕様書は「広島県の調達情報」に掲載している。(https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.jp/)
 - ・その他関連規格類

第2節 情報共有システム

- 1 本工事は、受発注者間の情報を電子的に交換・共有することにより、業務の効率化を図る情報共有システムの対象である。なお、運用にあたっては「広島県工事中情報共有システム運用ガイドライン」(以下「ガイドライン」という。)に基づき実施すること。
- 2 本工事で使用する情報共有システムは次とする。

広島県工事中情報共有システム

<https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.jp/asp/index.html>
- 3 監督員及び受注者が使用する情報共有サービスのサービス提供者(以下「サービス提供者」という。)との契約は、受注者が行い、利用料を支払うものとする。
- 4 なお、工事完成時については、提出する必要がある工事成果品を電子納品すること。また、試行期間中は工事検査を紙媒体で受検することから、受注者は、工事成果品1部を紙媒体により提出すること。
- 5 受注者は、監督員及びサービス提供者から技術上の問題点を把握、利用にあたっての評価を行うためアンケート等を求められた場合、協力しなければならない。

第2章 施工条件

第1節 用地

- 1 原形復旧とする。

第2節 施工時間（施工に際しては地元調整を十分に行ったうえで作業を進めること。）

- 1 施工時間 8：00～17：00（作業可能時間）

第3節 工 程

1 関係機関との協議

協議内容 河川管理者（広島県）と新設橋の設置について協議中。

範囲 市道本郷町椋本線 宮地川橋

2 協議内容 沼田川漁業協同組合と施工方法・工程等について協議を行うこと。

範囲 二級河川沼田川水系梨和川

3 施工条件 河川内での工事については、非出水期（10月15日～6月15日）に行うこと。

橋梁災害復旧工事（市道本郷町椋本線 宮地川橋）下部工事受注業者と工程調整を行い、工事を進めること。また、上部工の工場製作に際しては、現地および設計図書を十分に照査し監督員に報告を行ったうえで材料発注を行うこと。

第4節 安全対策

1 交通誘導員・警戒船・保安要員

作業期間中、交通誘導員を1（人／日）見込んでいる。

2 保安施設

工事標示板 現道工事における保安施設のうち、「工事標示板」の標準様式については、土木工事共通仕様書のとおりとすること。

工事情報看板等 路上工事に関する情報を歩行者や工事現場周辺の住民に周知するため、工事情報看板及び工事説明看板を設置すること。標準様式は土木工事共通仕様書のとおりとすること。

第5節 工事用道路

1 一般道路

使用期間	工事施工期間
使用時間	8時～17時
規制	大型車通行止（市道原市日名内線）※受注者による所轄警察協議が必要。
工事中・後の処置	随時 清掃， 工事後 舗装欠損部補修（工事前・後の写真により監督員と協議すること。）

2 仮設工事用道路

参考図による。

第6節 その他

1 工事用機資材の仮置き

工事用機資材および土砂仮置場として三原市下北方二丁目1342番1・1343番1を見込んでいる。

なお、土地の管理（草刈等）は受注者が責任を持って行うものとする。また、工事完了時は整地を行い発注者の確認を受けて返却するものとする。

第3章 設計金額

第1節 排出ガス対策型建設機械の使用促進

土木工事共通仕様書（令和元年8月 広島県）『1-1-1-30 環境対策』で使用を義務付けている排出ガス対策型建設機械においては、排出ガス対策型（第2次基準値）以上の建設機械の使用に努めること。

なお、使用する排出ガス対策型建設機械について、基準値による設計変更は行わない。

第4章 工事保険等

受注者は、本工事において第三者に与えた損害を補填する保険又はその他必要とする建設工事に関連する保険等に加入しなければならない。また、加入した保険等については、保険証券の写し（保険以外の場合はそれに代わるもの）を監督員に提出すること。

なお、加入に必要な保険料等は、設計で現場管理費に見込んでいる。

第5章 美しい山河を守る災害復旧基本方針による事項

水際部は埋戻し時に寄せ土により植生を促すこと。

小口止め工施工時には前面を化粧型枠により施工し、小口止めが目立たなくする。

コンクリートブロックについては、明度6以下の製品を使用すること。

第6章 その他

本特記仕様書及び設計図書に明示していない事項、または、その内容に疑義が生じた場合は、監督員の指示を受けること。

工事数量総括表

頁0-0001

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位		数量	備考
本工事費					
舗装		式		1	レベル1
舗装工		式		1	レベル2
橋面防水工		式		1	レベル3
橋面防水	塗膜系	m2		71	レベル4
アスファルト舗装工	橋面	式		1	レベル3
表層(車道・路肩部)	平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚30mm	m2		71	レベル4
アスファルト舗装工		式		1	レベル3
下層路盤(車道・路肩部)	全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30	m2		61	レベル4
上層路盤(車道・路肩部)	全仕上り厚100mm 1層施工 RM-30	m2		61	レベル4
表層(車道・路肩部)	平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚50mm	m2		61	レベル4
防護柵工		式		1	レベル2
防止柵工		式		1	レベル3
金網・支柱(立入防止柵)	支柱間隔2m	m		13	レベル4
橋梁用高欄	アルミ製 H=1000mm	m		53	レベル4
標識工		式		1	レベル2
小型標識工		式		1	レベル3
標識柱	単柱式 メッキ品	基		1	レベル4

工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位		数量	備考
標識板	警戒・規制・指示・路線番号標識	枚		1	レベル4
区画線工		式		1	レベル2
区画線工		式		1	レベル3
溶融式区画線	実線 W=15cm 供用区間 白色 排水性舗装用無	m		12	レベル4
溶融式区画線	実線 W=45cm 供用区間 白色 排水性舗装用無	m		4	レベル4
鋼橋上部		式		1	レベル1
組立鋼製橋梁		式		1	レベル2
購入品費		式		1	レベル3
購入		式		1	レベル4
工場製品輸送工		式		1	レベル2
輸送工		式		1	レベル3
輸送		t		30.4	レベル4
現場取卸(鋼桁)		t		30.4	レベル4
鋼橋架設工		式		1	レベル2
地組工		式		1	レベル3
地組		t		27.4	レベル4
架設工(クレーン架設)		式		1	レベル3
桁架設	鉸桁ラーメン(鉸桁形式)	t		30.4	レベル4

工事数量総括表

頁0-0003

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位		数量	備考
支承工		式		1	レベル3
ゴム支承	250*220*74 te12mm*3層	個		4	レベル4
ゴム支承	250*220*88 te12mm*4層	個		4	レベル4
防蝕アンカー装置		組		6	レベル4
現場継手工		式		1	レベル3
本締めボルト		本		376	レベル4
床版工		式		1	レベル2
合成床版工		式		1	レベル3
鉄筋	SD345_D16~D25	t		0.88	レベル4
鉄筋	SD345_D13	t		0.80	レベル4
コンクリート	30-12-25	m3		19	レベル4
養生工		m2		96	レベル4
型枠	型枠の補正係数(K)_補正なし	m2		14	レベル4
橋梁付属物工		式		1	レベル2
伸縮装置工		式		1	レベル3
鋼・ゴム製伸縮装置	t=20mm 歩道用	m		3.3	レベル4
鋼・ゴム製伸縮装置	t=35mm 歩道用	m		4.9	レベル4
排水装置工		式		1	レベル3

工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位		数量	備考
排水柵	φ 114.3*4.5*605 H=295 W=330	箇所		2	レベル4
排水管	VP管	m		2	レベル4
地覆工		式		1	レベル3
場所打地覆	無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB	m3		3	レベル4
銘板工		式		1	レベル3
橋名板	橋名板 300×150×15	枚		4	レベル4
橋歴板	橋歴板 300×200×13	枚		1	レベル4
橋梁下部		式		1	レベル1
仮設工		式		1	レベル2
工事用道路工		式		1	レベル3
仮水路工		式		1	レベル3
汚濁防止工		式		1	レベル3
交通管理工		式		1	レベル3
交通誘導警備員		人		66	レベル4
直接工事費					
運搬費					
運搬費		式		1	レベル2
運搬費		式		1	レベル3

工事数量総括表

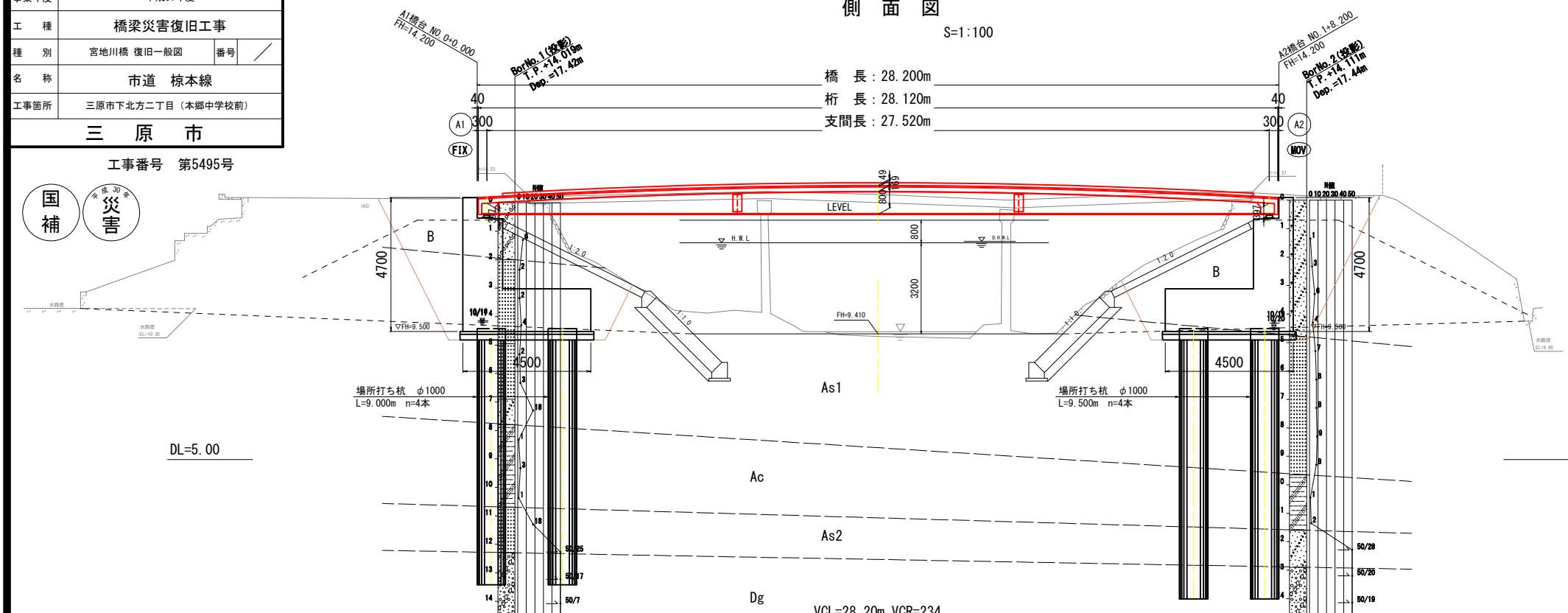
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位		数量	備考
重建設機械分解組立輸送費		回		1	レベル4
仮設材運搬費		t		14.6	レベル4
共通仮設費率分					
** 共通仮設費計 **					
** 純工事費 **					
現場管理費					
** 工事原価 **					
一般管理費率分					
契約保証費					
一般管理費計					
** 工事価格 **					
** 消費税相当額 **					
** 工事費計 **					
** 契約保証費計 **					

図面番号	1 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	宮地川橋 復旧一般図	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目 (本郷中学校前)		
三原市			
工事番号 第5495号			



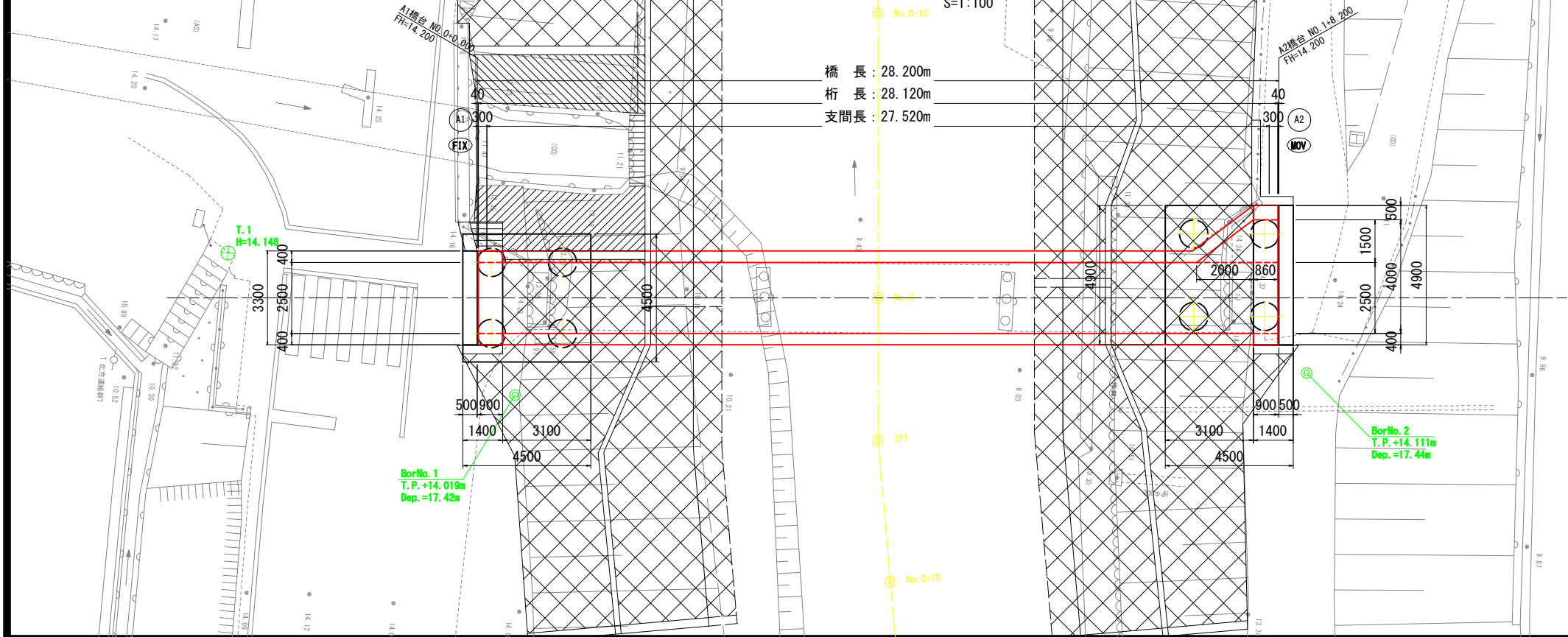
宮地川橋 復旧一般図

側面図 S=1:100



勾配	i=6.000% L=14.10m		i=6.000% L=14.10m	
計画高	14.200	14.587	14.623	14.550
追加距離	0.000	10.000	14.100	28.900
測点	NO.0 +10.0	NO.1 +14.10	NO.2 +8.20	NO.3 +14.200

平面図 S=1:100



設計条件

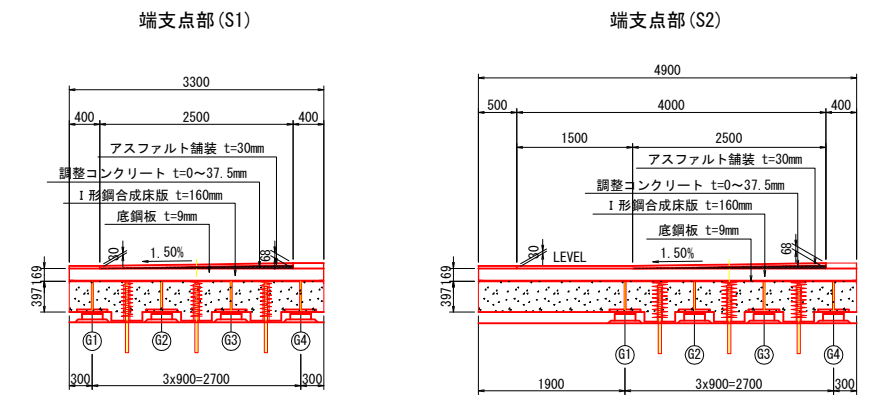
路線名	三原市 椋本線	
河川名	二級河川 梨和川	
道規格	-	
設計速度	-	
橋種	鋼道路橋	
形式	鋼単純合成床版橋 (パネルブリッジ)	
橋長	28.200m	
桁長	28.120m	
支間長	27.520m	
有効幅員	2.500m~4.000m	
全幅員	3.300m~4.900m	
斜角	$\theta = 90^{\circ} 00' 00''$	
平面線形	直線	
縦断勾配	6.000% / 6.000%	
横断勾配	1.50%	
活荷重	群集荷重	
雷荷重	W = - KN/m ²	
添架物	-	
支承	機能分離型合成ゴム音	
区分	A1橋台 (固定)	A2橋台 (可動)
形式	躯体 L型橋台	L型橋台
基礎	杭基礎	杭基礎
設計荷重	死荷重 RD=450 kN	RD=470 kN
活荷重	RL=130 kN	RL=130 kN
設計震度	構造物 Kh=0.21	Kh=0.18
土	Kh=0.17	Kh=0.17
支持地盤	洪積礫質土層	洪積礫質土層
	Qd=8000KN/m ²	Qd=8000KN/m ²
耐震性能	A種の橋	
適用示方書	道路橋示方書 (平成29年11月)	

凡例

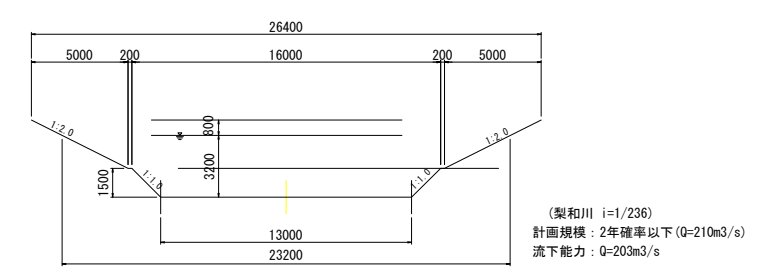
地質時代	記号	地層区分
新第三紀 中新世 上新世	B	堤体盛土
	As1	沖積砂層 (河川堆積物)
	Ac	沖積粘土層
	As2	沖積砂層
中生代 白亜紀	Dg	洪積礫質土層
	Gr	風化花崗岩 (軟岩 I)

--- 推定地層境界線
 - - - 推定岩級境界線

上部工断面図 S=1:50



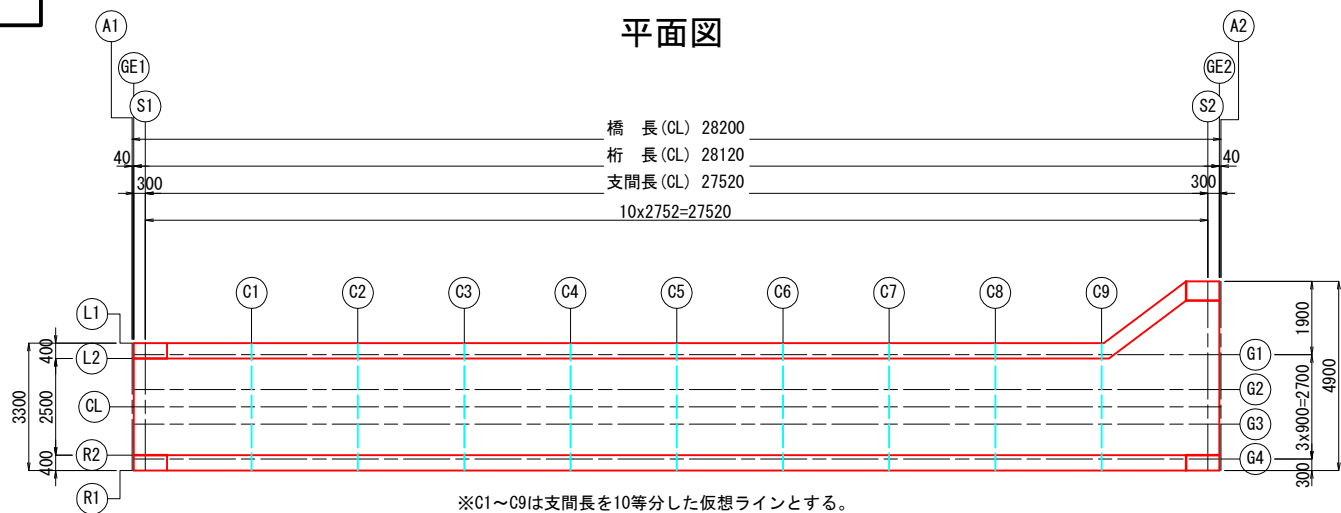
計画河川断面図 (案) S=1:200



図面番号	2 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	線形図	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

線形図 S=1:100

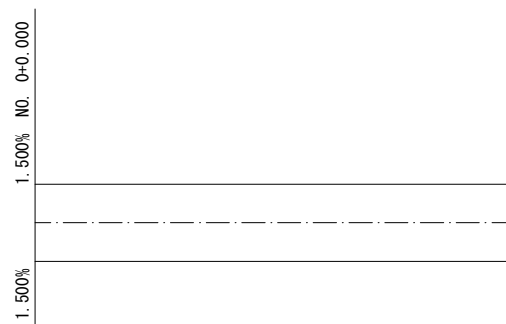
工事番号 第5495号



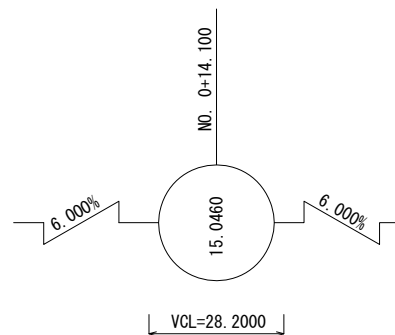
支点上構造高表

		S1				S2				
		G1	G2	G3	G4	G1	G2	G3	G4	
路面計画高	Z1	m	14.201	14.213	14.227	14.239	14.201	14.213	14.227	14.239
舗装厚	h1	mm	0.030	0.042	0.055	0.067	0.030	0.042	0.055	0.067
床版厚	h2	mm	0.169	0.169	0.169	0.169	0.169	0.169	0.169	0.169
桁高	h3	mm	0.397	0.397	0.397	0.397	0.397	0.397	0.397	0.397
主桁下面高さ		mm	13.605	13.605	13.605	13.605	13.605	13.605	13.605	13.605
ソールプレート厚	h4	mm	0.022	0.022	0.022	0.022	0.022	0.022	0.022	0.022
支承高さ	h5	mm	0.074	0.074	0.074	0.074	0.088	0.088	0.088	0.088
構造高さ小計		mm	0.692	0.704	0.718	0.730	0.706	0.718	0.732	0.744
支承下端高さ	Z2	m	13.509	13.509	13.509	13.509	13.495	13.495	13.495	13.495
調整モルタル	h6	mm	0.035	0.035	0.035	0.035	0.035	0.035	0.035	0.035
構造高合計	H	mm	0.727	0.739	0.753	0.765	0.741	0.753	0.767	0.779
下部工天端高さ	Z3	m	13.474	13.474	13.474	13.474	13.460	13.460	13.460	13.460

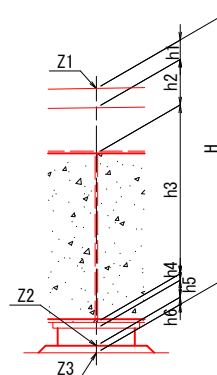
横断線形



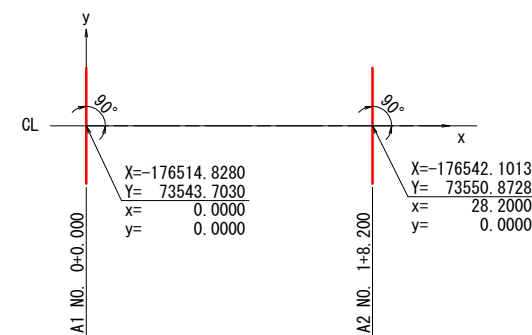
縦断線形



支点上構造高図 S=1:20

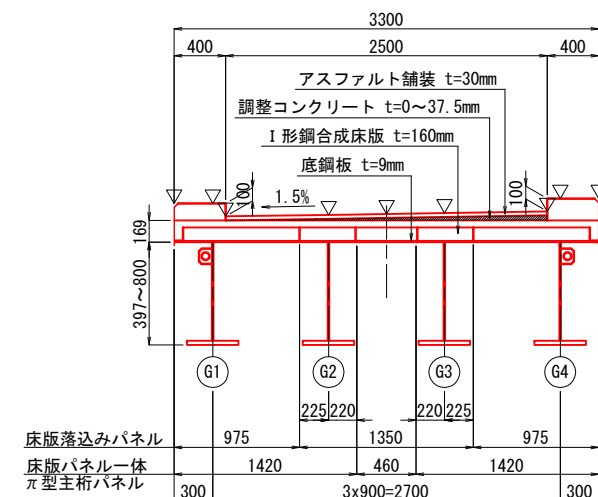


ピア設定方法および小座標の決定



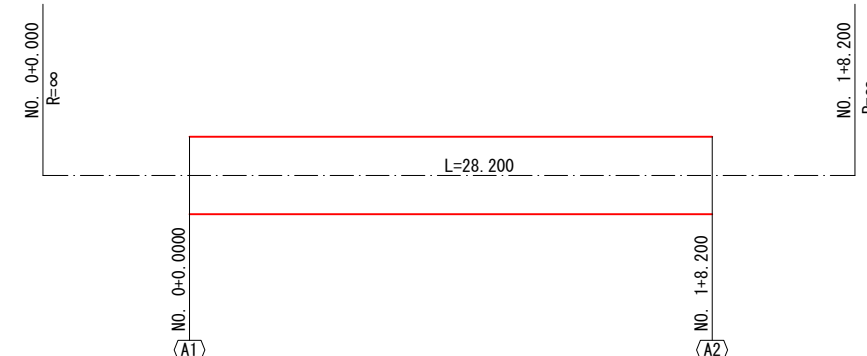
A1, A2は、CLに90°0'0"でセットする。
 CLとA1の交点を原点(0,0)とし、
 原点からKCLとA2との交点を結んだ直線をx軸とする。
 原点を通りx軸に直交する直線をy軸とする。

標準断面図 S=1:30



※ ▽印は路面標高算出点を示す。

平面線形



主要点座標値: CL

変化点	測点	X座標	Y座標	要素
1	0+0.000	-176514.8280	73543.7030	R = ∞
2	1+8.200	-176542.1020	73550.8730	

小座標及び路面高

		A1	GE1	S1	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	C8	C9	S2	GE2	A2
L1	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	1.6500	3.2500	3.2500	3.2500
	Z	14.1813	14.1836	14.2014	14.4464	14.5592	14.6398	14.6881	14.7043	14.6881	14.6398	14.5592	14.4464	14.2014	14.1836	14.1813
L2	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	1.2500	2.7500	2.7500	2.7500
	Z	14.1813	14.1836	14.2014	14.3464	14.4592	14.5398	14.5881	14.6043	14.5881	14.5398	14.4592	14.3464	14.2014	14.1836	14.1813
G1	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500	1.3500
	Z	14.1813	14.1836	14.2014	14.4464	14.5592	14.6398	14.6881	14.7043	14.6881	14.6398	14.5592	14.4464	14.2014	14.1836	14.1813
G2	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500	0.4500
	Z	14.1933	14.1956	14.2134	14.3584	14.4712	14.5518	14.6001	14.6163	14.6001	14.5518	14.4712	14.3584	14.2134	14.1956	14.1933
CL	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
	Z	14.2000	14.2024	14.2202	14.3652	14.4780	14.5585	14.6069	14.6230	14.6069	14.5585	14.4780	14.3652	14.2202	14.2024	14.2000
G3	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500	-0.4500
	Z	14.2068	14.2091	14.2269	14.3719	14.4847	14.5653	14.6136	14.6298	14.6136	14.5653	14.4847	14.3719	14.2269	14.2091	14.2068
G4	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500	-1.3500
	Z	14.2188	14.2211	14.2389	14.4839	14.5967	14.6773	14.7256	14.7418	14.7256	14.6773	14.5967	14.4839	14.2389	14.2211	14.2188
R2	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500	-1.2500
	Z	14.2188	14.2211	14.2389	14.4839	14.5967	14.6773	14.7256	14.7418	14.7256	14.6773	14.5967	14.4839	14.2389	14.2211	14.2188
R1	X	0.0000	0.0400	0.3400	3.0920	5.8440	8.5960	11.3480	14.1000	16.8520	19.6040	22.3560	25.1080	27.8600	28.1600	28.2000
	Y	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500	-1.6500
	Z	14.2188	14.2211	14.2389	14.4839	14.5967	14.6773	14.7256	14.7418	14.7256	14.6773	14.5967	14.4839	14.2389	14.2211	14.2188

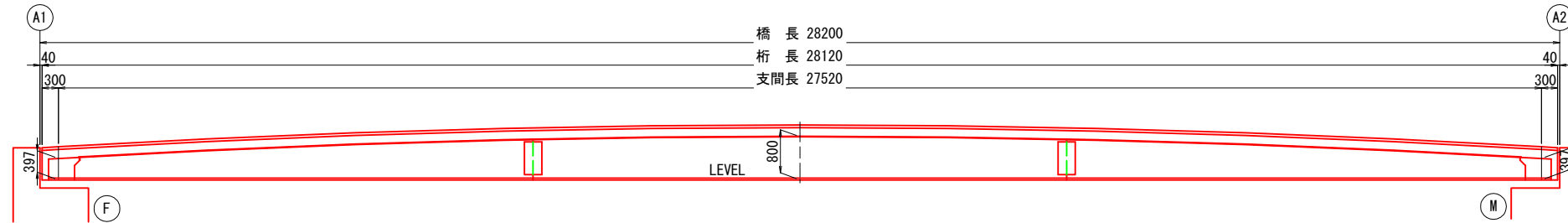
図面番号	3 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	上部工構造一般図	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

工事番号 第5495号

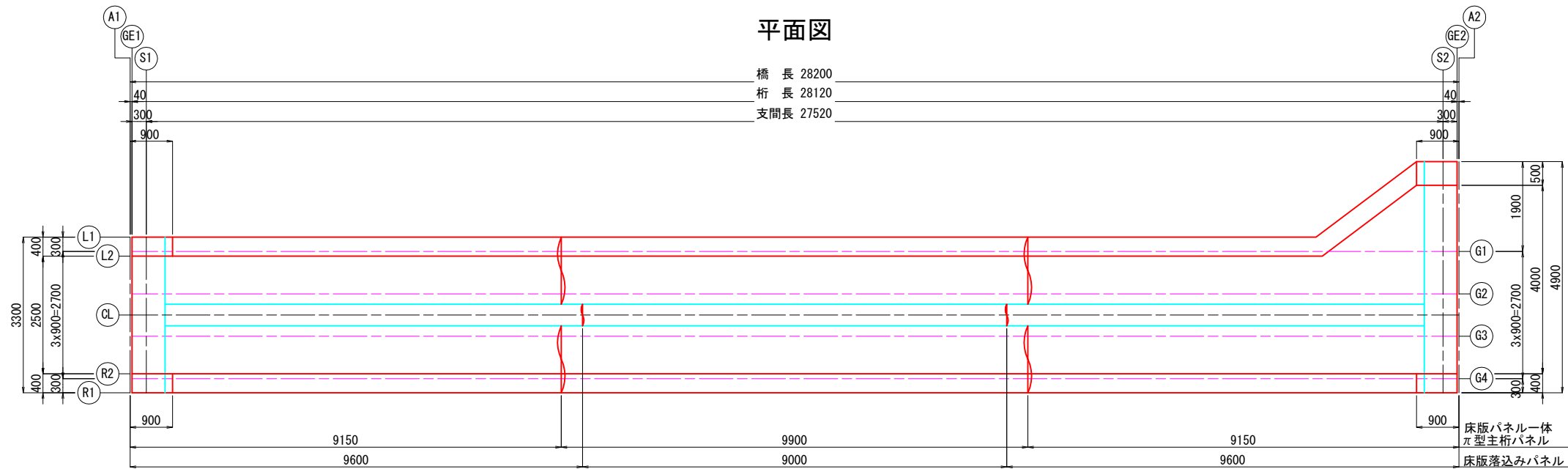


上部工構造一般図 S=1:60

側面図

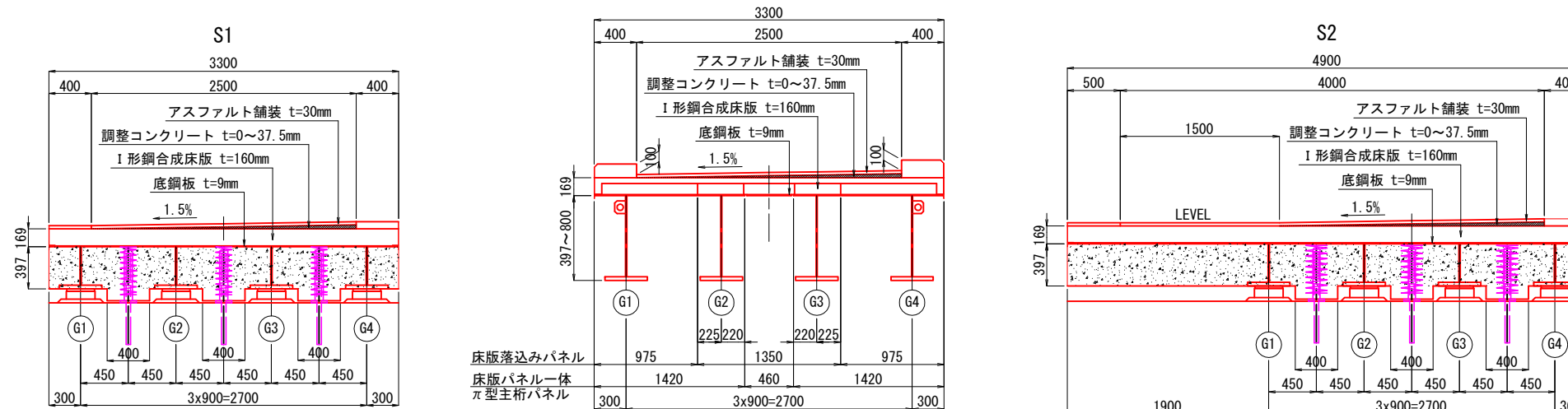


平面図



断面図 S=1:30

標準断面図



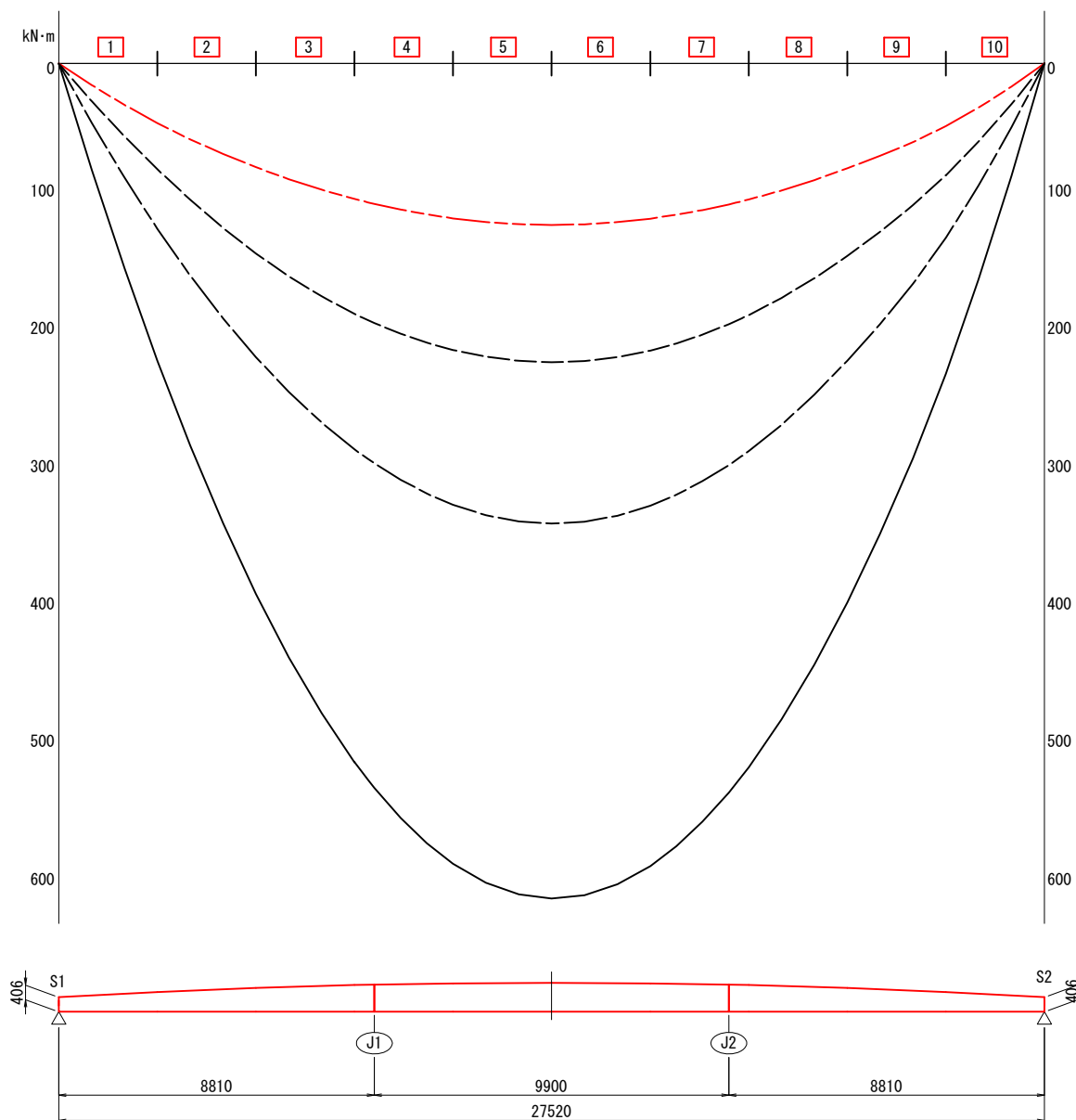
設計条件

形式	鋼単純合成床版橋 (パネルブリッジ)
活荷重	群集荷重
橋長	28.200m
桁長	28.120m
支間長	27.520m
全幅員	3.300m~4.900m
有効幅員	2.500m~4.000m
斜角	90° 00' 00"
平面線形	R=∞
主桁高	0.397m~0.800m
床版	I形鋼合成床版 t=160mm (σ _{ck} =30N/mm ²)
底鋼板	t=9mm
舗装	アスファルト舗装 t=30mm
横断勾配	1.5%
縦断勾配	6.0% 6.0%
鋼材	SMA490W, SM490Y, SMA400W, SS400, S10TW, S10T
適用示方書	道路橋示方書・同解説 日本道路協会(平成29年11月)

図面番号	4 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	断面構成図	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			
工事番号 第5495号			



断面構成図

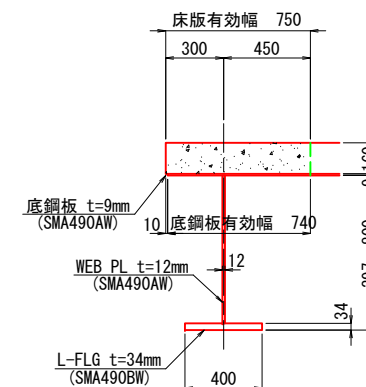


活荷重たわみの照査

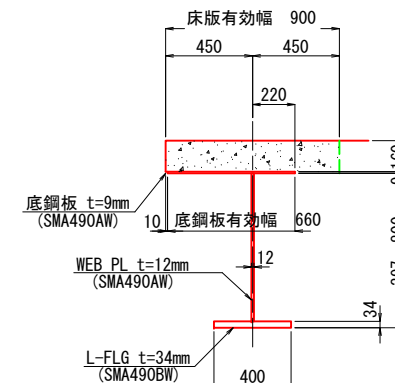
	δ	δa	判定
G1	14.4 mm	< 45.9 mm	OK
G2	13.4 mm	< 45.9 mm	OK
G3	13.3 mm	< 45.9 mm	OK
G4	14.3 mm	< 45.9 mm	OK

合成前合計
合成後合計
活荷重
合成後+活荷重
断面力図はG1を示す。

外桁(標準部)



中桁(標準部)



断面力集計表

(単位: kN)

断面	曲げモーメント				S1-S2間 せん断力	
	前死	後死	後死+活	全死+活	全死+活(+)	全死+活(-)
	G1	575.1	117.3	334.3	909.4	131.4
G2	584.2	135.8	349.2	933.4	135.7	-117.9
G3	592.6	147.3	359.6	952.2	139.0	-136.2
G4	603.7	149.9	364.8	968.5	140.7	-138.7

反力集計表

(単位: kN)

支座	断面	前死荷重	後死荷重	活荷重		死+活	
				最大	最小	最大	最小
				S1	G1	88.0	19.1
G2	92.4	17.7	32.6		0.0	142.7	110.1
G3	94.3	19.2	32.5		0.0	146.0	113.5
G4	92.5	24.1	29.5		-2.0	146.1	114.6
S2	G1	138.8	24.7	39.8	-1.9	203.3	161.6
	G2	56.9	13.3	31.3	-3.3	101.5	66.9
	G3	98.4	18.8	31.8	-0.1	149.0	117.1
	G4	90.3	75.0	29.2	-2.2	194.5	163.1

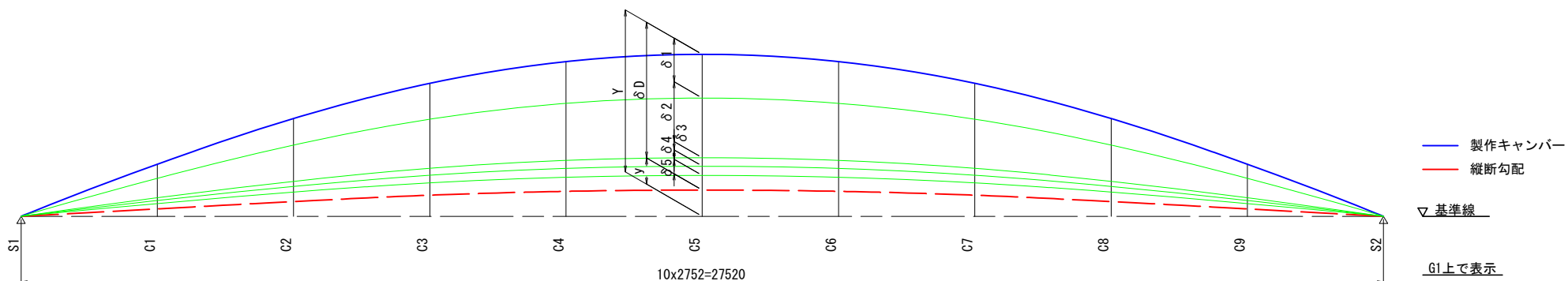
断面番号	G1			G2			G3			G4				
	J1	Mmax	J2	J1	Mmax	J2	J1	Mmax	J2	J1	Mmax	J2		
主桁形状	上フランジ	板幅	740	740	740	670	670	670	670	670	740	740	740	
		板厚	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	9	
		材質	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W
	ウェブ	板幅	714	766	714	714	766	714	766	714	714	766	714	
		板厚	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	12	
		材質	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	
下フランジ	板幅	400	400	400	400	400	400	400	400	400	400	400		
	板厚	34	34	34	34	34	34	34	34	34	34	34		
	材質	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W	SMA490W		
主桁応力度	床版	σ	-2.67	-2.86	-2.69	-2.44	-2.61	-2.44	-2.48	-2.65	-2.48	-2.80	-2.99	-2.79
		σa	10.80	10.80	10.80	10.80	10.80	10.80	10.80	10.80	10.80	10.80	10.80	
		$\sigma a - \sigma$	8.13	7.94	8.11	8.36	8.19	8.36	8.32	8.15	8.32	8.00	7.81	8.01
	上フランジ	σ	-83.3	-88.2	-83.9	-91.0	-95.9	-90.8	-92.5	-97.3	-92.0	-87.7	-92.6	-87.5
		σa	178.7	178.7	178.7	178.7	178.7	178.7	178.7	178.7	178.7	178.7	178.7	
		$\sigma a - \sigma$	95.4	90.5	94.8	87.7	82.8	87.9	86.2	81.4	86.7	91.0	86.1	91.2
	ウェブ	τ	6.5	1.4	6.4	6.8	1.5	6.8	6.9	1.6	7.0	6.9	1.3	7.0
		τa	156.8	156.8	156.8	156.8	156.8	156.8	156.8	156.8	156.8	156.8	156.8	
		$\tau a - \tau$	150.3	155.4	150.4	150.0	155.3	150.0	149.9	155.2	149.8	149.9	155.5	149.8
	下フランジ	σ	88.7	94.3	89.2	91.7	97.3	91.6	93.5	99.1	93.2	94.2	99.9	93.9
		σa	271.6	271.6	271.6	271.6	271.6	271.6	271.6	271.6	271.6	271.6	271.6	
		$\sigma a - \sigma$	182.8	177.2	182.4	179.9	174.3	179.9	178.0	172.5	178.4	177.4	171.6	177.6
合成応力度	ウェブ	0.20	0.22	0.21	0.25	0.27	0.24	0.25	0.27	0.25	0.23	0.25	0.23	

図面番号	5 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	キャンバー図	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目 (本郷中学校前)		
三原市			

工事番号 第5495号



キャンバー図



— 製作キャンバー
- - - 縦断勾配
 ▽ 基準線
G1上で表示

キャンバー表

(単位: mm)

		S1	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	C8	C9	S2
G1	δ1	0.0	12.8	23.2	30.7	35.2	36.7	35.2	30.7	23.2	12.8	0.0
	δ2	0.0	15.4	28.1	37.2	42.6	44.5	42.7	37.4	28.3	15.7	0.0
	δ3	0.0	0.9	1.6	2.2	2.5	2.6	2.5	2.2	1.6	0.9	0.0
	δ4	0.0	1.2	2.1	2.8	3.2	3.4	3.2	2.8	2.1	1.2	0.0
	δ5	0.0	0.6	1.2	1.5	1.8	1.9	1.8	1.5	1.2	0.6	0.0
	δD	0.0	30.9	56.2	74.4	85.3	89.0	85.4	74.6	56.5	31.2	0.0
	y	0.0	145.0	257.8	338.4	386.7	402.8	386.7	338.4	257.8	145.0	0.0
Y	0.0	175.9	314.0	412.8	472.0	491.8	472.1	413.0	314.3	176.2	0.0	
G2	δ1	0.0	12.9	23.4	31.0	35.5	37.0	35.5	30.9	23.4	12.9	0.0
	δ2	0.0	16.6	30.1	39.7	45.5	47.4	45.5	39.6	29.9	16.4	0.0
	δ3	0.0	0.9	1.6	2.2	2.5	2.6	2.5	2.2	1.6	0.9	0.0
	δ4	0.0	1.4	2.5	3.4	3.9	4.1	3.9	3.4	2.5	1.4	0.0
	δ5	0.0	0.6	1.1	1.5	1.8	1.8	1.8	1.5	1.1	0.6	0.0
	δD	0.0	32.4	58.8	77.8	89.2	92.9	89.1	77.7	58.6	32.2	0.0
	y	0.0	145.0	257.8	338.4	386.7	402.8	386.7	338.4	257.8	145.0	0.0
Y	0.0	177.4	316.6	416.2	475.9	495.7	475.8	416.1	316.4	177.2	0.0	
G3	δ1	0.0	12.9	23.4	30.9	35.4	36.9	35.4	30.9	23.3	12.9	0.0
	δ2	0.0	17.1	31.0	41.0	46.9	48.9	46.8	40.9	30.9	17.0	0.0
	δ3	0.0	0.9	1.6	2.2	2.5	2.6	2.5	2.2	1.6	0.9	0.0
	δ4	0.0	1.6	3.0	4.0	4.6	4.8	4.6	4.0	3.0	1.6	0.0
	δ5	0.0	0.6	1.1	1.5	1.7	1.8	1.7	1.5	1.1	0.6	0.0
	δD	0.0	33.1	60.2	79.6	91.2	95.0	91.1	79.4	60.0	33.0	0.0
	y	0.0	145.0	257.8	338.4	386.7	402.8	386.7	338.4	257.8	145.0	0.0
Y	0.0	178.1	318.0	418.0	477.9	497.8	477.8	417.8	317.8	178.0	0.0	
G4	δ1	0.0	12.7	23.1	30.5	35.0	36.4	35.0	30.5	23.0	12.7	0.0
	δ2	0.0	16.9	30.6	40.5	46.5	48.4	46.4	40.5	30.6	16.8	0.0
	δ3	0.0	0.9	1.6	2.1	2.5	2.6	2.5	2.1	1.6	0.9	0.0
	δ4	0.0	1.9	3.5	4.7	5.4	5.6	5.3	4.7	3.5	1.9	0.0
	δ5	0.0	0.6	1.1	1.5	1.8	1.8	1.7	1.5	1.1	0.6	0.0
	δD	0.0	33.0	60.0	79.4	91.0	94.9	91.0	79.3	59.9	33.0	0.0
	y	0.0	145.0	257.8	338.4	386.7	402.8	386.7	338.4	257.8	145.0	0.0
Y	0.0	178.0	317.8	417.8	477.7	497.7	477.7	417.7	317.7	178.0	0.0	

記号説明

- δ1 : 底鋼板+1B+鋼重
- δ2 : 床版+調整コンクリート+端横桁+桁端荷重
- δ3 : 舗装
- δ4 : 地覆
- δ5 : 高欄
- δD : 死荷重合計
- y : 縦断勾配
- Y : 製作キャンバー

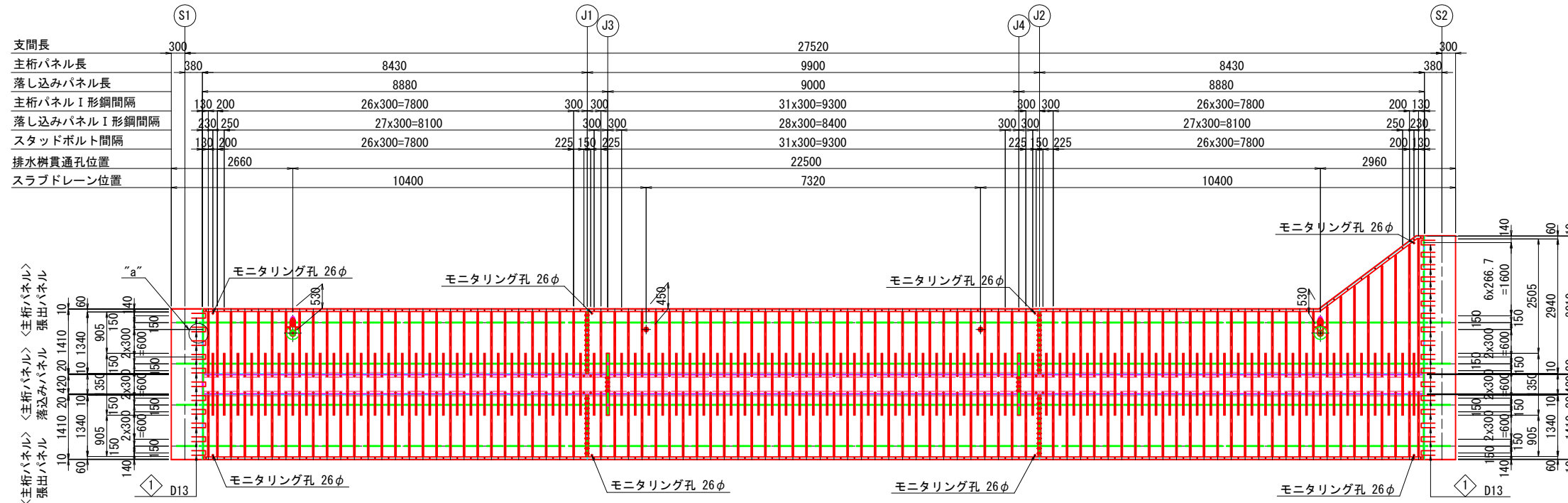
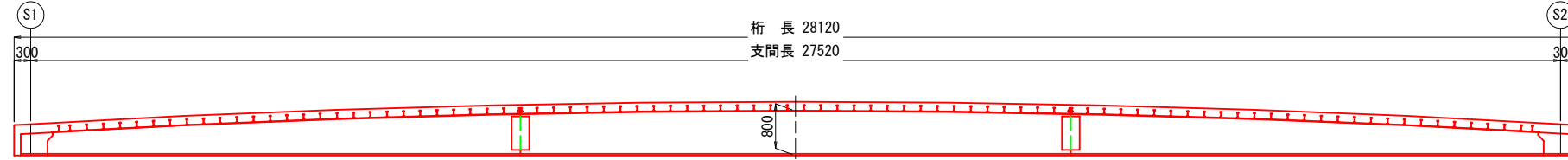
図面番号	6 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	床版図(その1)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			
工事番号 第5495号			



注)
 1. 特記なき材質は、全てSMA490AWとする。
 2. ◇印は、工場鉄筋を示す。

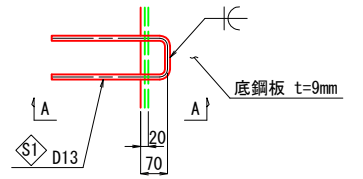
床版図(その1) S=1:60

側面図

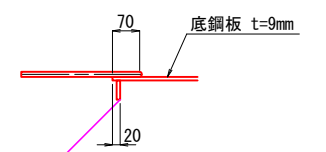


支間長	300			27520			300
主桁パネル長	380	8430		9900	8430		380
落し込みパネル長		8880		9000	8880		
主桁パネル I 形鋼間隔	180 200	26x300=7800	300 300	31x300=9300	300 300	26x300=7800	200 130
落し込みパネル I 形鋼間隔	230 250	27x300=8100	300 300	28x300=8400	300 300	27x300=8100	250 230
スタッドボルト間隔	180 200	26x300=7800	225 150 225	31x300=9300	225 150 225	26x300=7800	200 190
排水桁貫通孔位置		2660		22500		2960	
スラブドレーン位置				7320			

"a"部詳細図 S=1:10

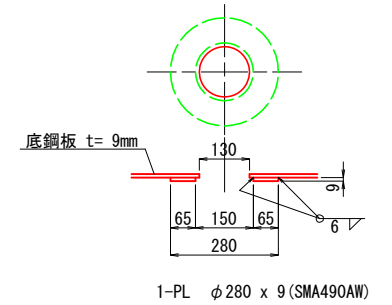


A-A S=1:10

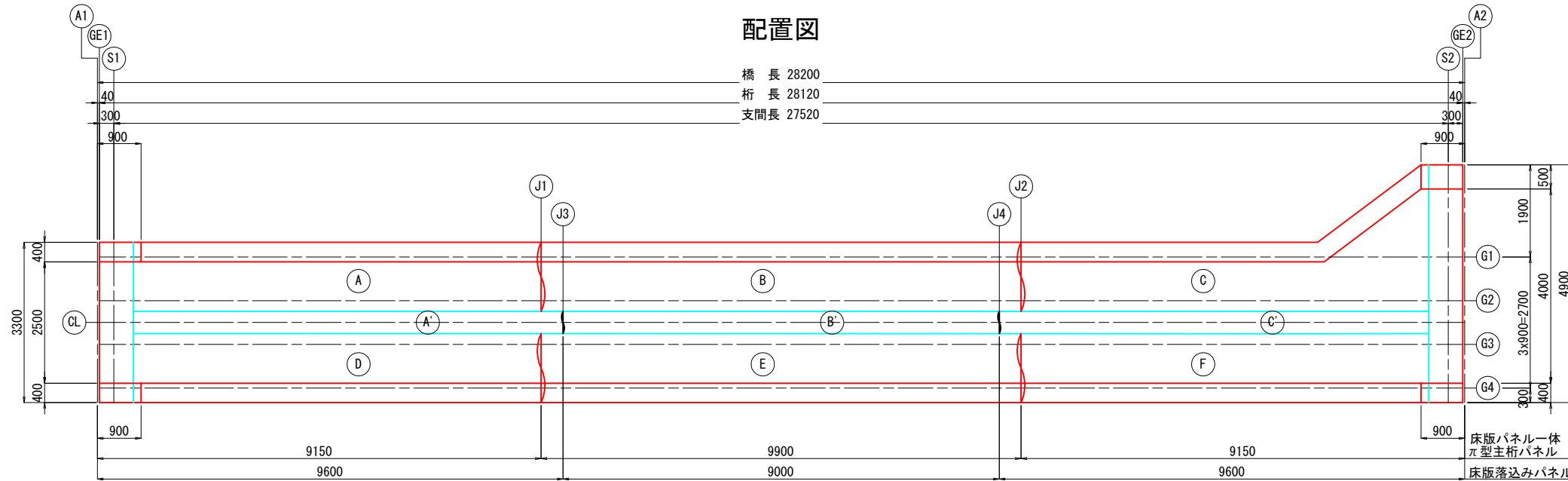


- | | | | | |
|---|--|---|--|--|
| パネルNo ㉑
製作数: 1
1-PL 1410x9x8430 (SMA490AW)
28-IB 105x30x35x4x1340 (SS400)
1-PL 100x9x8395
29-STUD BOLT M16x40 (SS400)
29-NUT M16 (SS400)
29-PL φ40x3.2 (SS400)
29-STUD BOLT M10x25 (SS400)
1-PL φ280x9 (SMA490AW) | パネルNo ㉒㉓
製作数: 2
1-PL 1410x9x9900 (SMA490AW)
32-IB 105x30x35x4x1340 (SS400)
1-PL 100x9x9890
34-STUD BOLT M16x40 (SS400)
34-NUT M16 (SS400)
34-PL φ40x3.2 (SS400)
33-STUD BOLT M10x25 (SS400) | パネルNo ㉔
製作数: 1
1-PL 3010x9x8430 (SMA490AW)
20-IB 105x30x35x4x1340 (SS400)
8-IB 105x30x35x4x2195 (SS400) (平均)
1-PL 100x9x8395
29-STUD BOLT M16x40 (SS400)
29-NUT M16 (SS400)
29-PL φ40x3.2 (SS400)
29-STUD BOLT M10x25 (SS400)
1-PL φ280x9 (SMA490AW) | パネルNo ㉕㉖
製作数: 2
1-PL 1410x9x8430 (SMA490AW)
28-IB 105x30x35x4x1340 (SS400)
1-PL 100x9x8395
29-STUD BOLT M16x40 (SS400)
29-NUT M16 (SS400)
29-PL φ40x3.2 (SS400)
29-STUD BOLT M10x25 (SS400) | パネルNo ㉗㉘
製作数: 2
1-PL 420x9x8880
29-IB 105x30x35x4x1350 (SS400) |
|---|--|---|--|--|

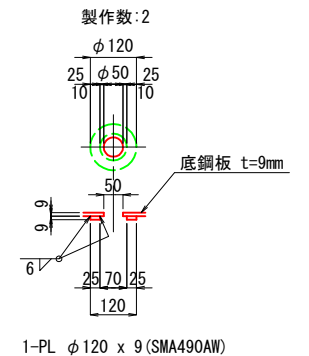
排水桁貫通孔詳細図 S=1:10



配置図



床版水抜きパイプ貫通孔詳細 S=1:10



図面番号	7 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	床版図(その2)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

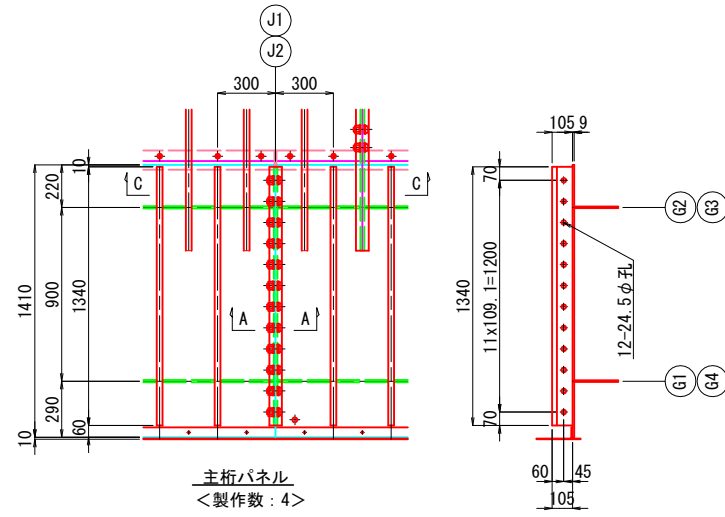
工事番号 第5495号



注) 1. 特記なき材質は、全てSMA400AWとする。

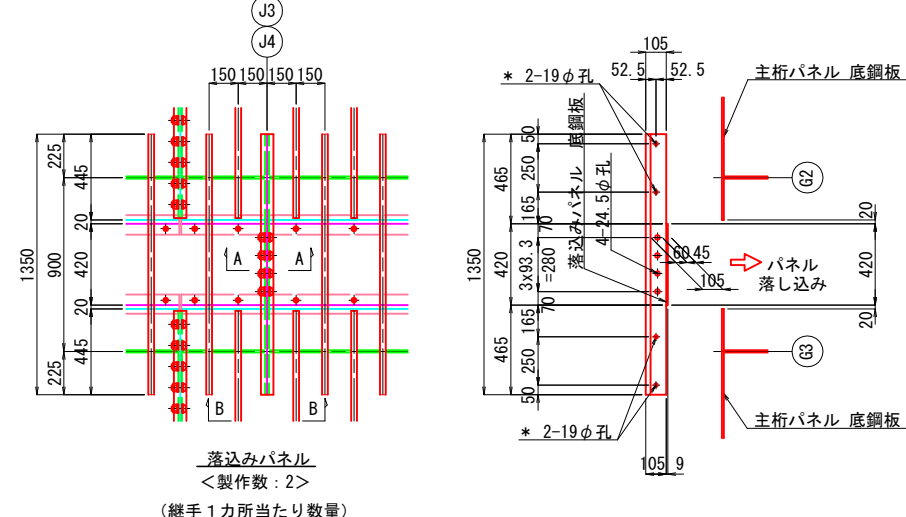
床版図(その2) S=1:20

張出パネル底鋼板継手



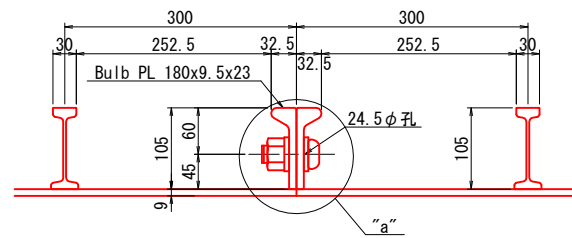
主桁パネル
 <製作数: 4>
 (継手 1カ所当たり数量)
 2-Bulb PL 180x9.5x23x1340 (SS400)
 12-TCB M22x60 (S10T) (2-W付)

落込みパネル底鋼板継手

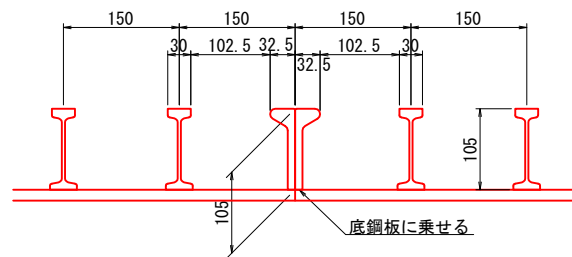


落込みパネル
 <製作数: 2>
 (継手 1カ所当たり数量)
 2-Bulb PL 180x9.5x23x1350 (SS400)
 4-TCB M22x60 (S10T) (2-W付)
 4-BN M16x45 (SS400) (2-W付)

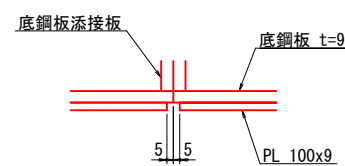
A - A S=1:5



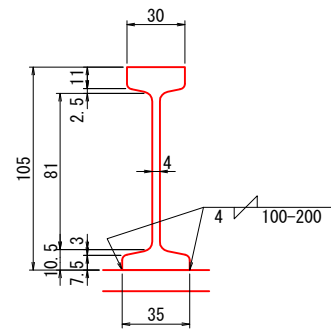
B - B S=1:5



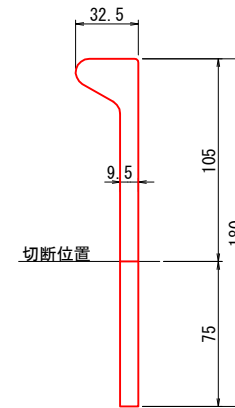
C - C S=1:3



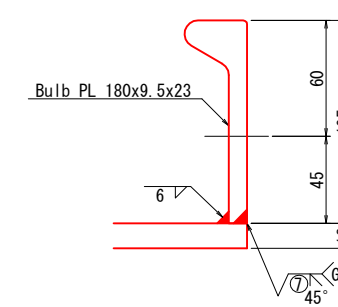
主部材 S=1:2



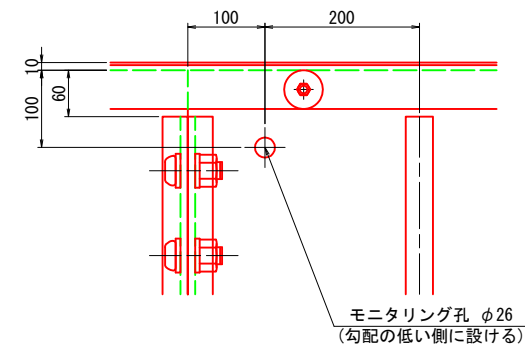
添接板詳細 S=1:2



"a"部詳細 S=1:2



モニタリング孔詳細図 S=1:5



図面番号	8 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	床版図(その3)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

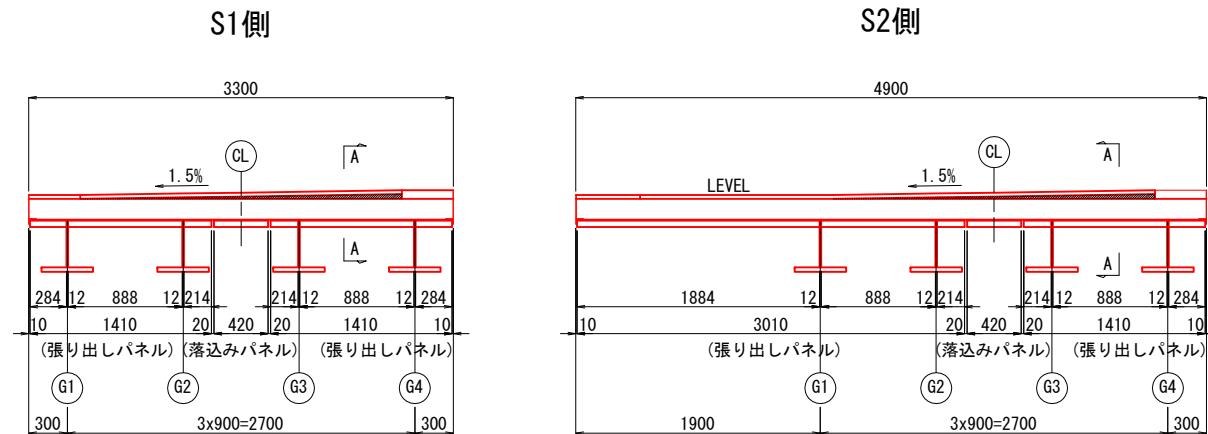
床版図(その3) S=1:30

工事番号 第5495号



注) 1. 特記なき材質は、全てSMA400AWとする。

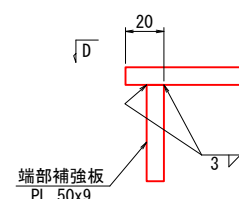
底鋼板端部詳細図



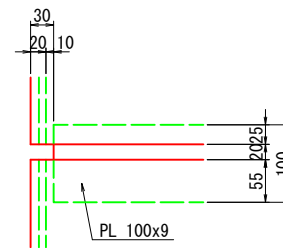
<製作数: 1>
 2-PL 50x9x284
 2-PL 50x9x888
 2-PL 50x9x214
 1-PL 50x9x420

<製作数: 1>
 1-PL 50x9x1884
 1-PL 50x9x284
 2-PL 50x9x888
 2-PL 50x9x214
 1-PL 50x9x420

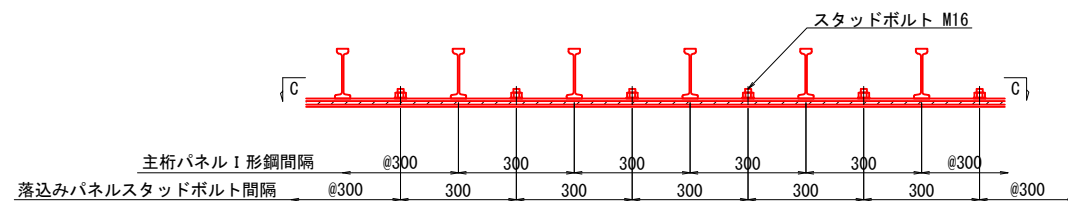
A - A S=1:2



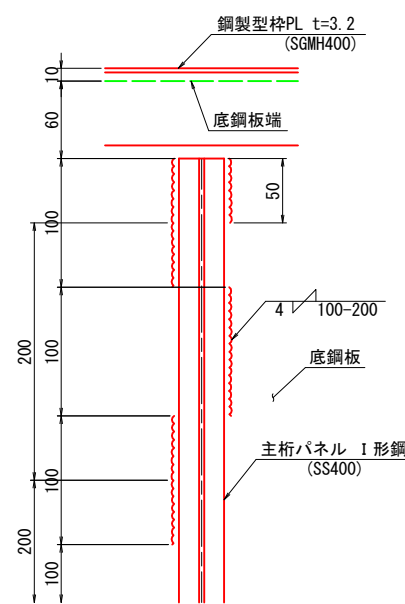
D - D S=1:5



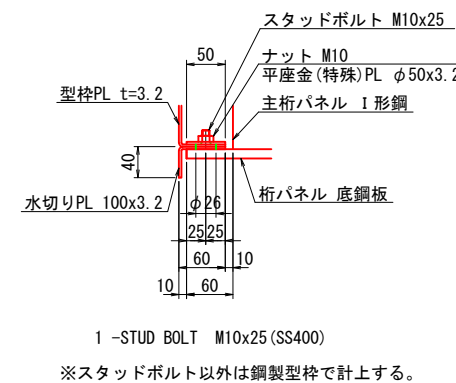
B - B S=1:10



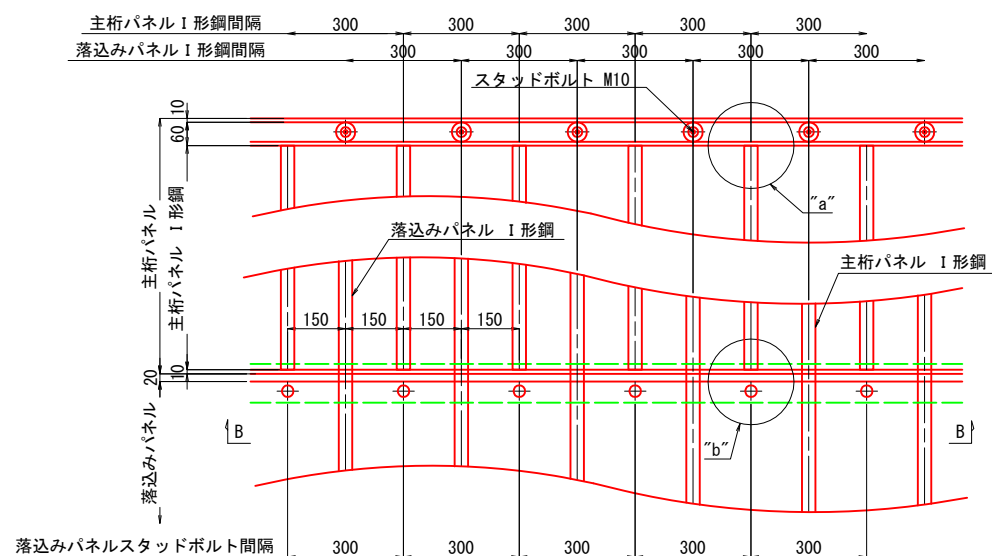
"a"部詳細図 S=1:3



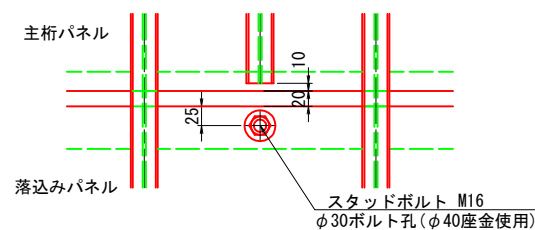
鋼製型枠取付部詳細 S=1:5



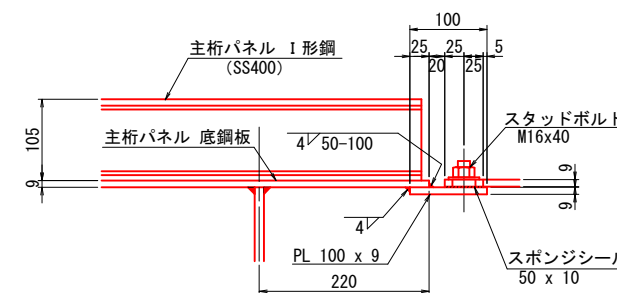
C - C S=1:10



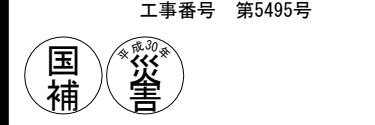
"b"部詳細図 S=1:5



パネル受部詳細 S=1:5

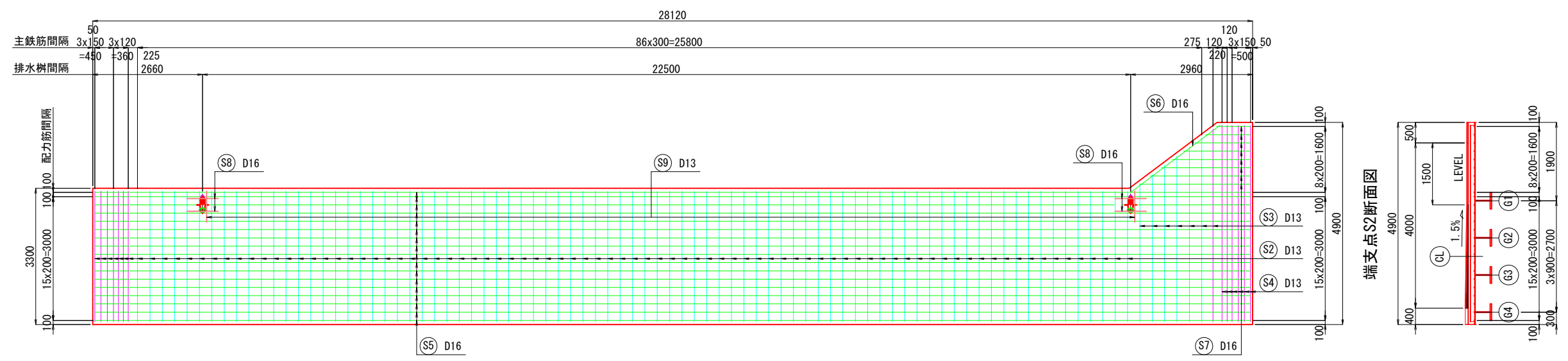


図面番号	9 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	床版図(その4)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			
工事番号 第5495号			

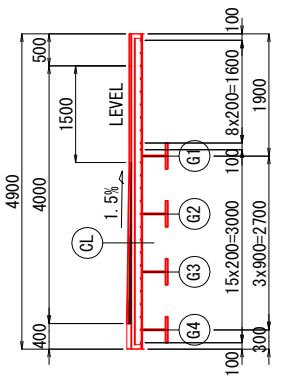


- 注)
- 鉄筋の材質は、SD345とする。
 - 印は、現場鉄筋を示す。
 - ◇印は、工場鉄筋を示す。
 - 上配筋の重ね継手が揃わない様に交互に配筋すること。
 - 鉄筋の重ね継手長は、30Dとする。
 - コンクリート基準強度は $\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$ とし、膨張材入りとする。

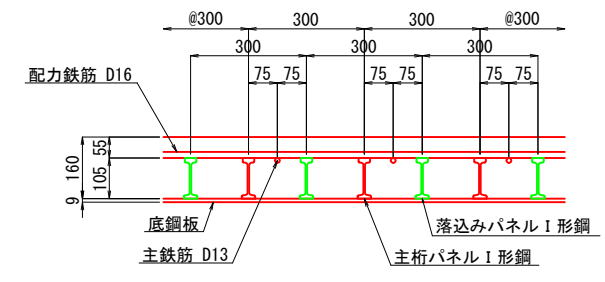
床版図(その4) S=1:60



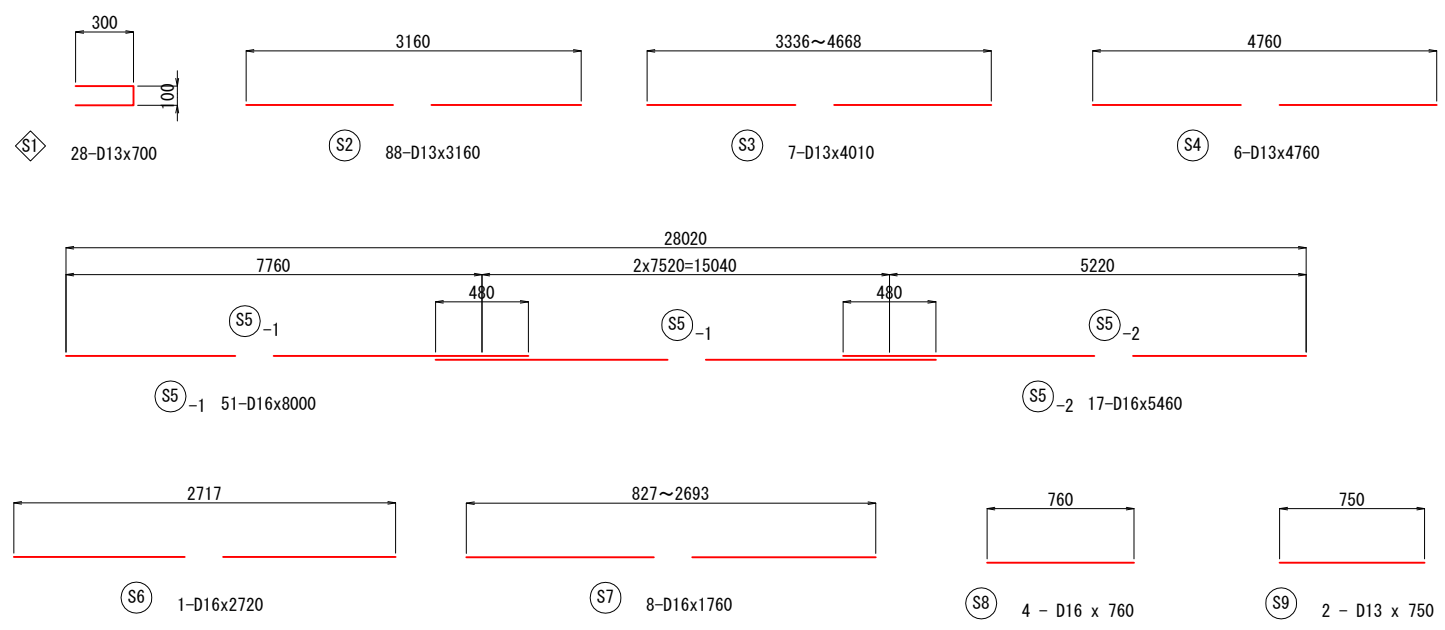
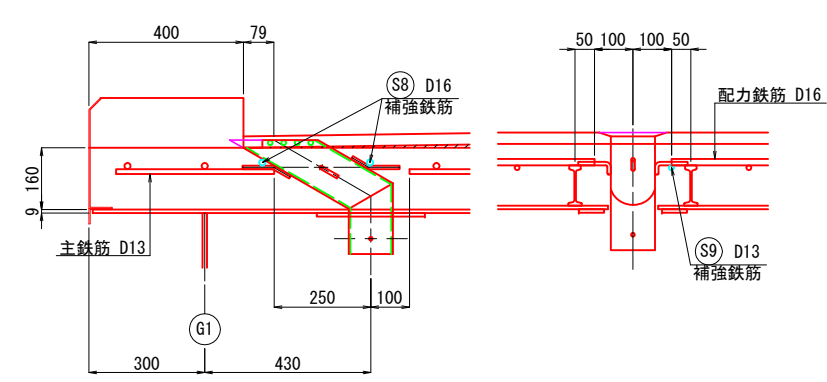
端支点S2断面図



配筋要領図 S=1:10



排水柵位置断面図 S=1:10



工場筋								
記号	径	長さ	単位重量	1本当り重量	本数	重量	材料	形状
◇S1	D13	700	0.995	0.697	28	20	SD345	—
						Σ =	20	Kg

現場筋								
記号	径	長さ	単位重量	1本当り重量	本数	重量	材料	形状
○S2	D13	3160	0.995	3.14	88	276	SD345	—
○S3	D13	4010	0.995	3.99	7	28	"	—
○S4	D13	4760	0.995	4.74	6	28	"	—
○S5-1	D16	8000	1.56	12.5	51	638	"	—
○S5-2	D16	5460	1.56	8.52	17	145	"	—
○S6	D16	2720	1.56	4.24	1	4	"	—
○S7	D16	1760	1.56	2.75	8	22	"	—
○S8	D16	760	1.56	1.19	4	5	"	—
○S9	D13	750	0.995	0.746	2	1	"	—
						Σ =	1147	Kg
						D13	333	Kg
						D16	814	Kg
						Σ =	1147	Kg

図面番号	10 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	主桁図(その1)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

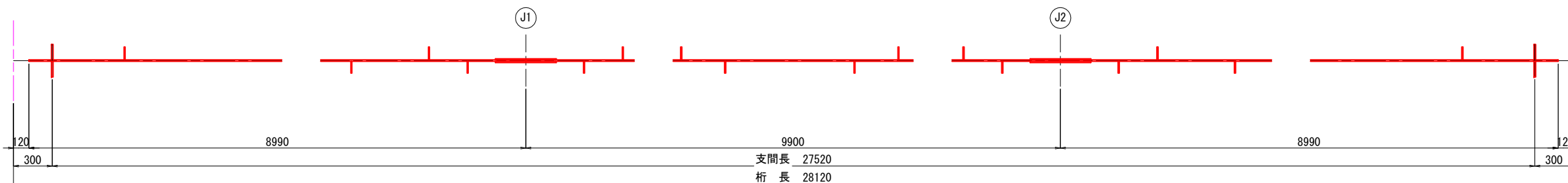
工事番号 第5495号



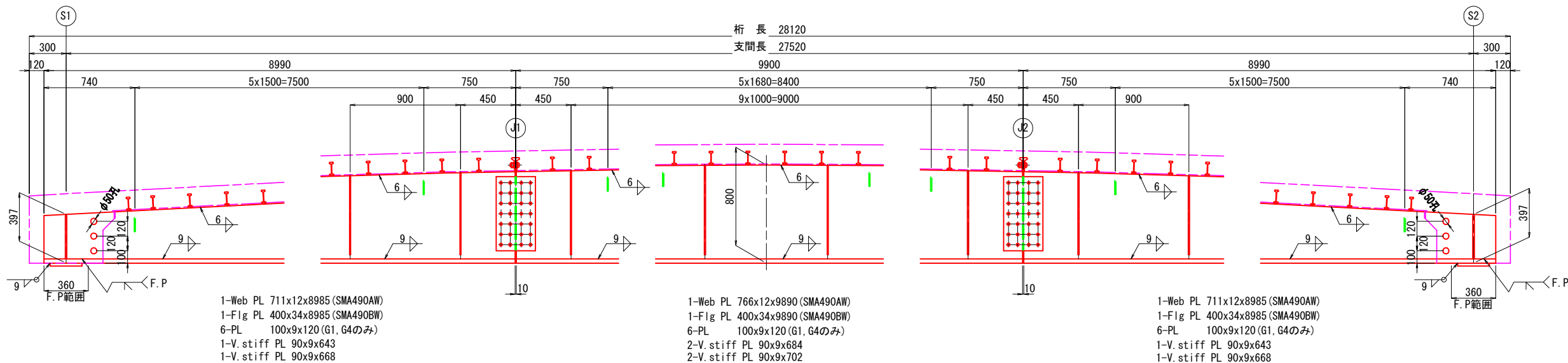
注)
 1. 特記なき材質は、全てSMA400AWとする。
 2. 特記なきスカーラップは、全てR35とする。

主桁図(その1) S=1:20

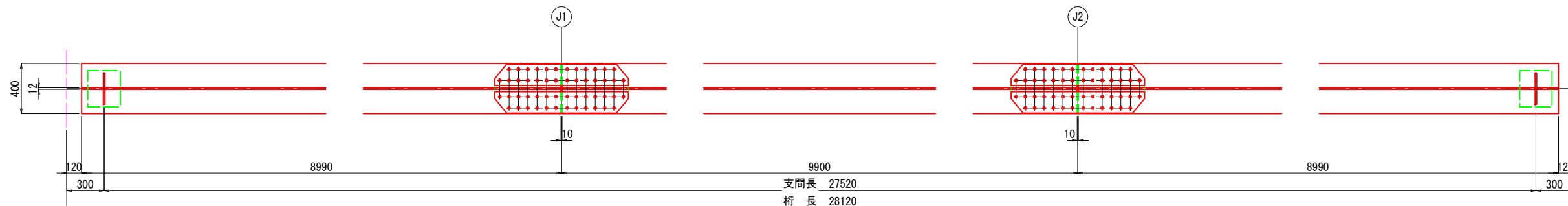
上フランジ



ウェブ



下フランジ



図面番号	10 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	主桁図(その2)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

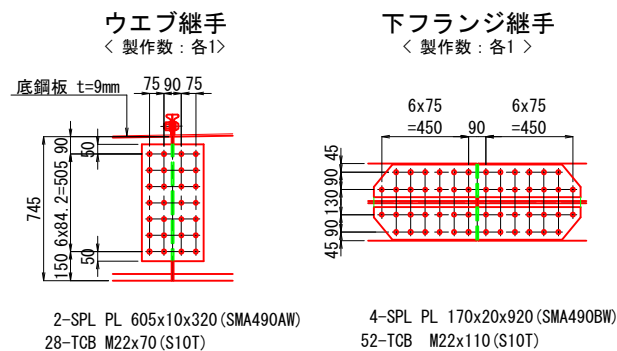
工事番号 第5495号



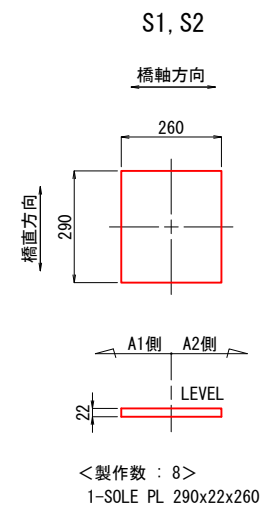
- 注)
1. 特記なき材質は、全てSMA400AWとする。
 2. 特記なきスカーラップは、全てR35とする。

主桁図(その2) S=1:20

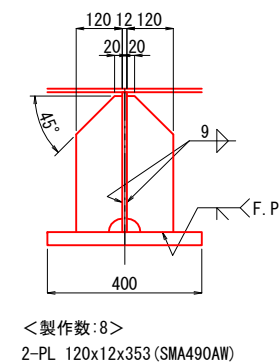
主桁添接部詳細図



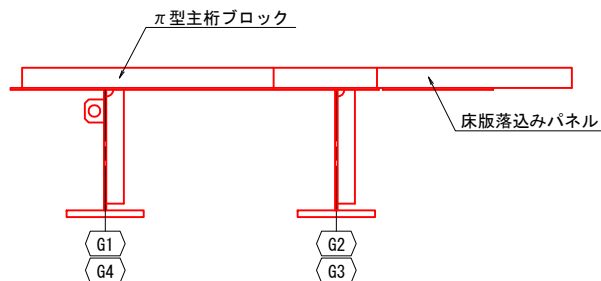
ソールプレート詳細図 S=1:10



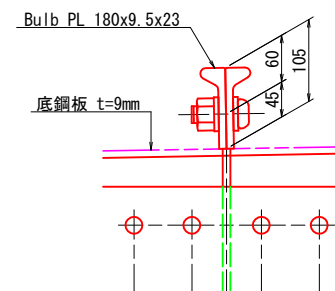
支点上補剛材詳細図 S=1:10



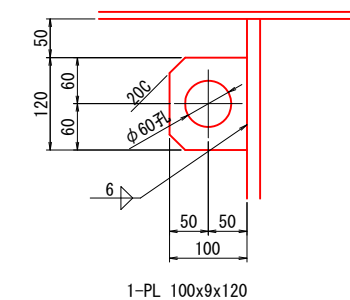
吊金具配置図



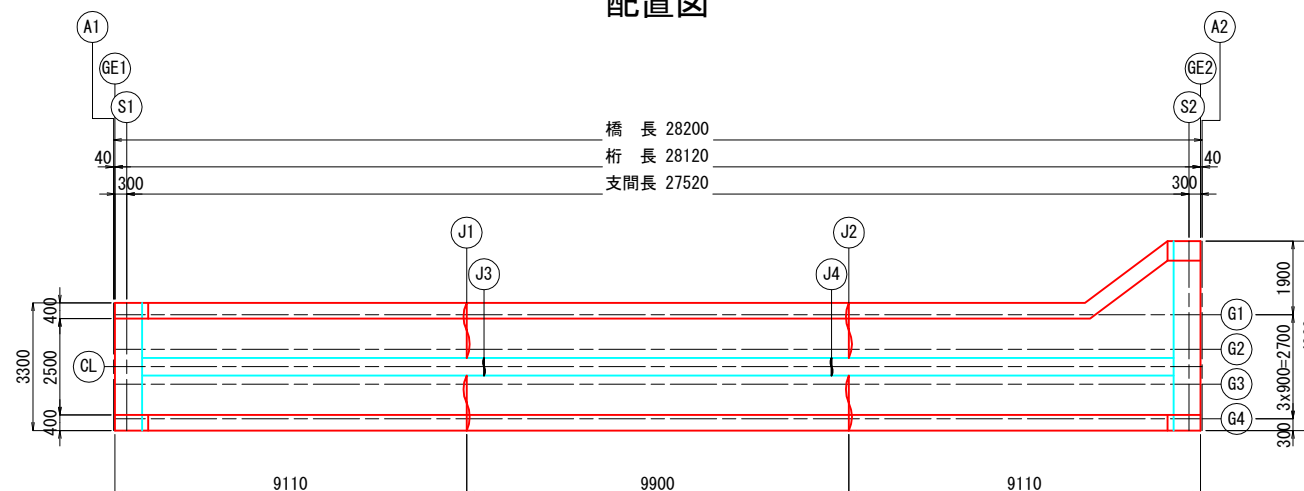
"a"部詳細図 S=1:5



吊金具詳細図 S=1:5



配置図



図面番号	12 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	端支点横桁(その1)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

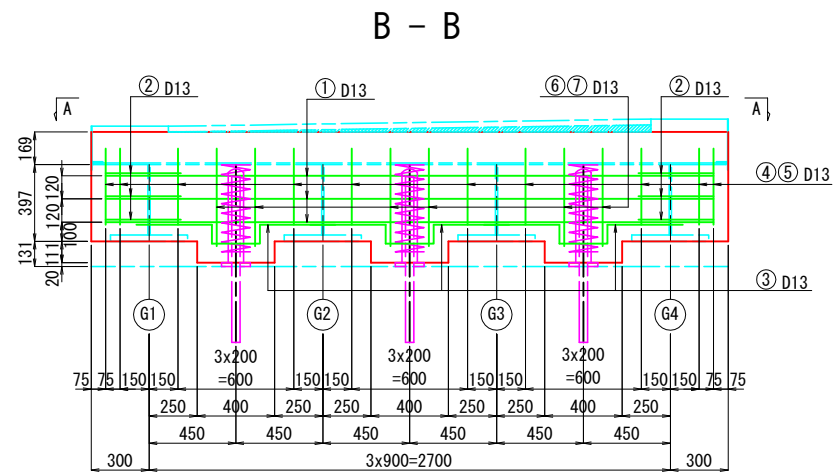
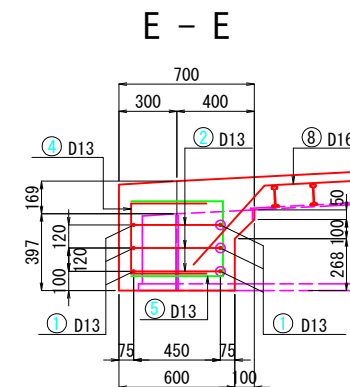
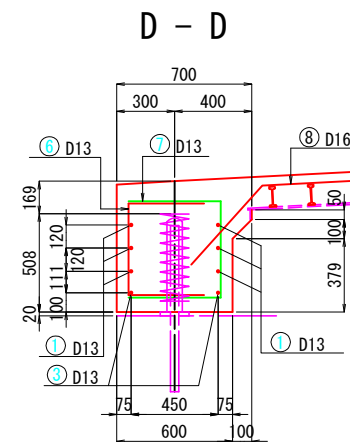
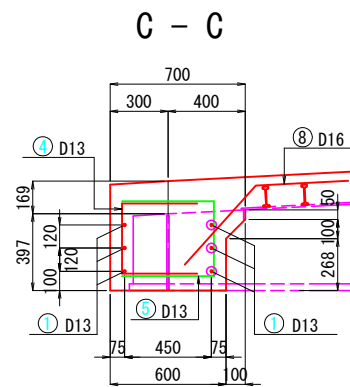
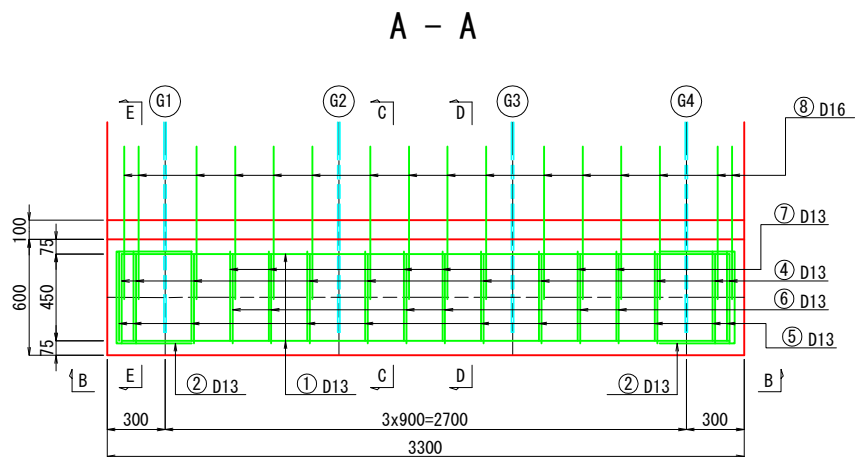
工事番号 第5495号



- 注)
- 鉄筋の材質は、SD345 とする。
 - 鉄筋の重ね継手長さは 30D とする。
 - コンクリート基準強度は $\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$ とし、膨張材入りとする。

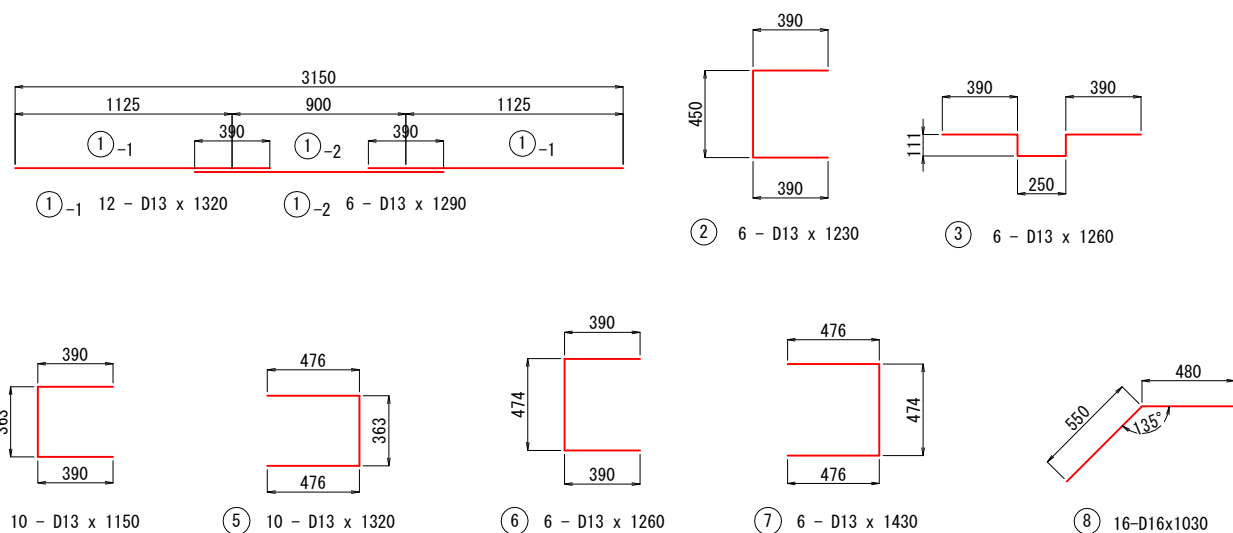
端支点横桁(その1) S=1:20

S1



鉄筋表

記号	径	長さ	単位重量	1本当り重量	本数	重量	材料	形状
①-1	D13	1320	0.995	1.31	12	16	SD345	—
①-2	D13	1290	0.995	1.28	6	8	SD345	—
②	D13	1230	0.995	1.22	6	7	"	┌
③	D13	1260	0.995	1.25	6	8	"	└
④	D13	1150	0.995	1.14	10	11	"	┌
⑤	D13	1320	0.995	1.31	10	13	"	└
⑥	D13	1260	0.995	1.25	6	8	"	┌
⑦	D13	1430	0.995	1.42	6	9	"	└
⑧	D16	1030	1.56	1.61	16	26	"	／
$\Sigma =$						101	kg	
						D13	80	kg
						D16	26	kg
$\Sigma =$						106	kg	



図面番号	13 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	端支点横桁(その2)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

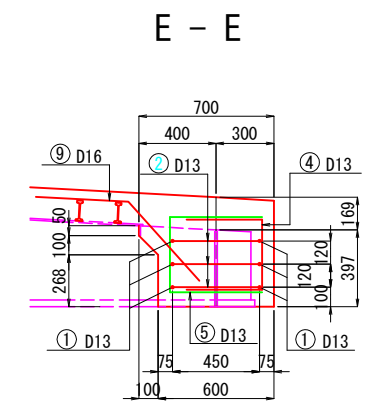
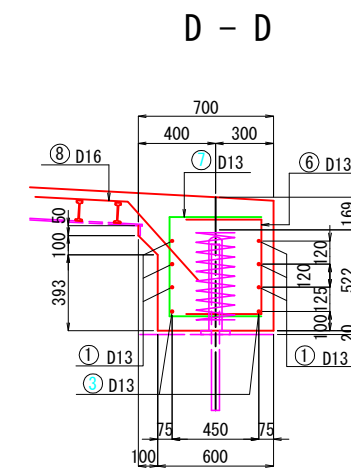
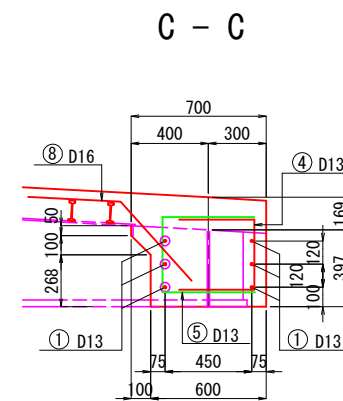
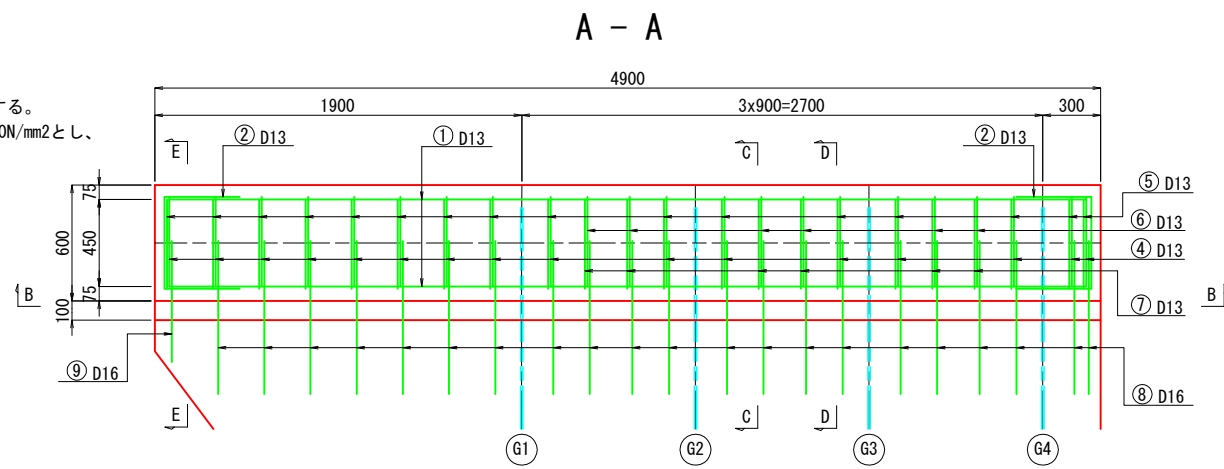
端支点横桁(その2) S=1:20

S2

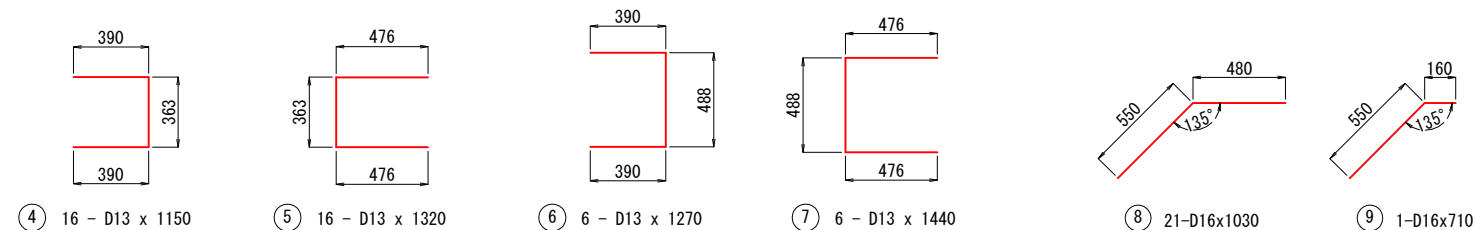
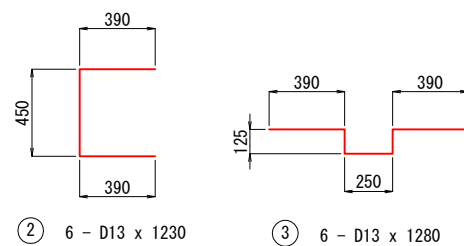
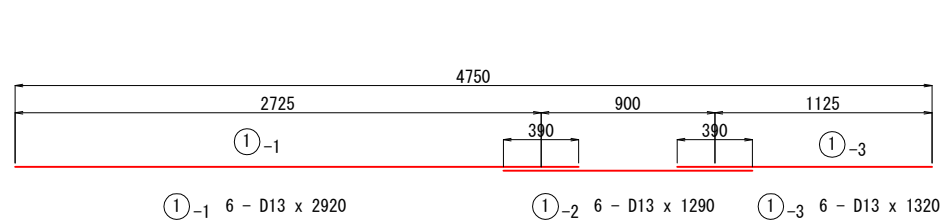
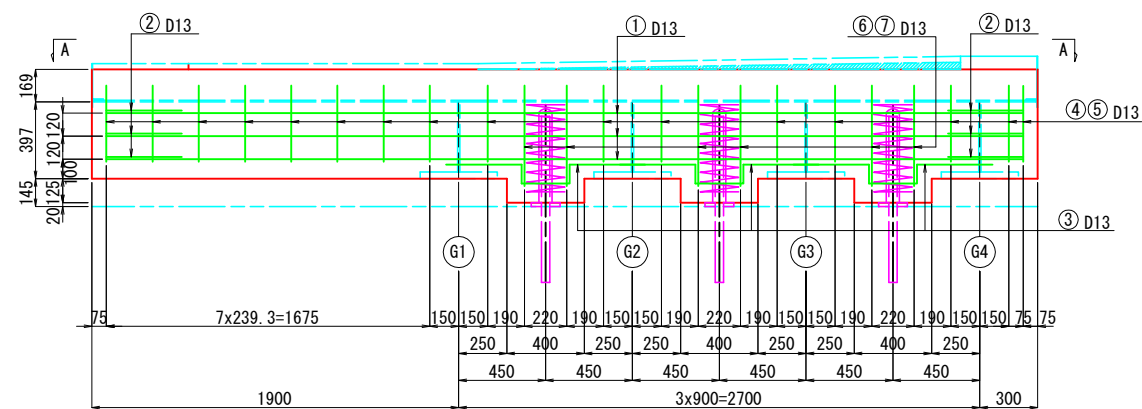
工事番号 第5495号



- 注)
- 鉄筋の材質は、SD345 とする。
 - 鉄筋の重ね継手長さは 30D とする。
 - コンクリート基準強度は $\sigma_{ck}=30N/mm^2$ とし、膨張材入りとする。



B - B



鉄筋表

記号	径	長さ	単位重量	1本当り重量	本数	重量	材料	形状
①-1	D13	2920	0.995	2.91	6	17	SD345	—
①-2	D13	1290	0.995	1.28	6	8	SD345	—
①-3	D13	1320	0.995	1.31	6	8	SD345	—
②	D13	1230	0.995	1.22	6	7	"	┌
③	D13	1280	0.995	1.27	6	8	"	└
④	D13	1150	0.995	1.14	16	18	"	┌
⑤	D13	1320	0.995	1.31	16	21	"	┌
⑥	D13	1270	0.995	1.26	6	8	"	┌
⑦	D13	1440	0.995	1.43	6	9	"	┌
⑧	D16	1030	1.56	1.61	21	34	"	└
⑨	D16	710	1.56	1.11	1	1	"	└
						Σ =	139 Kg	
							D13	104 Kg
							D16	35 Kg
						Σ =	139 Kg	

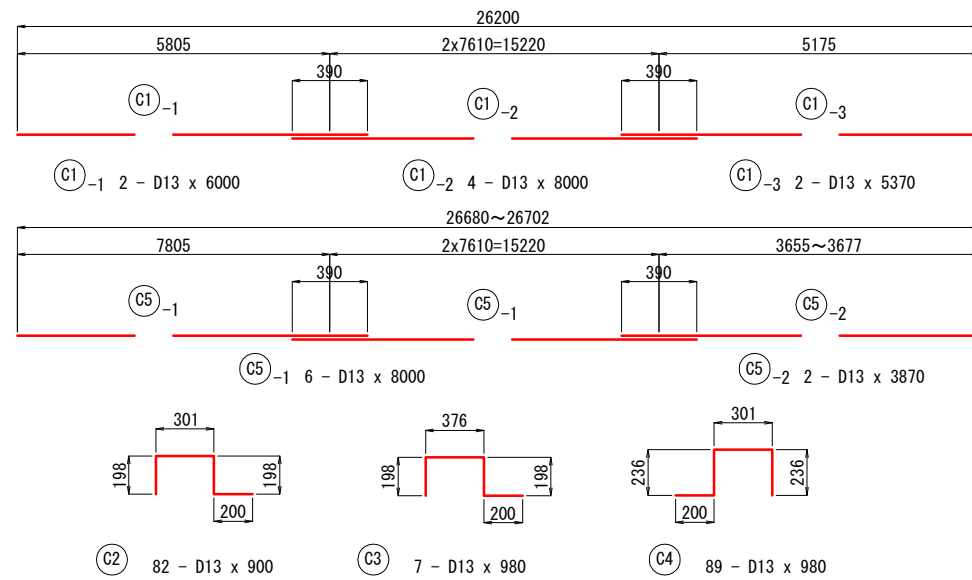
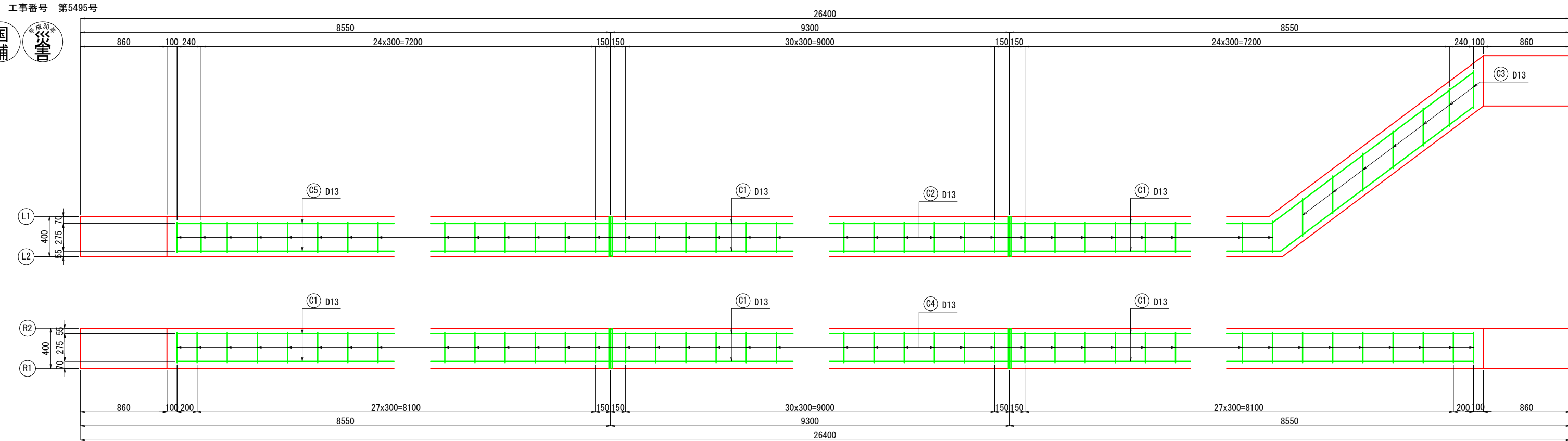
図面番号	14 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	地覆配筋図	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目 (本郷中学校前)		
三原市			

地覆配筋図 S=1:20

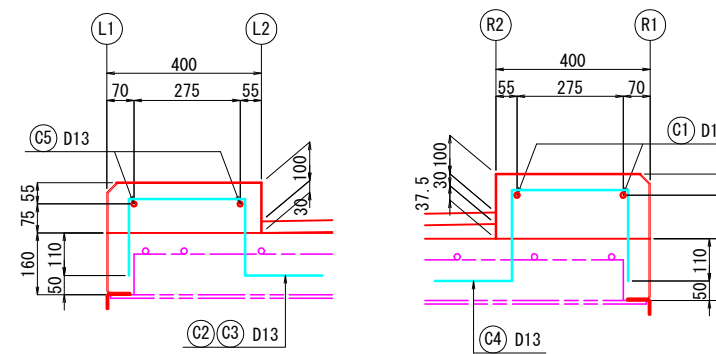
平面図

注)

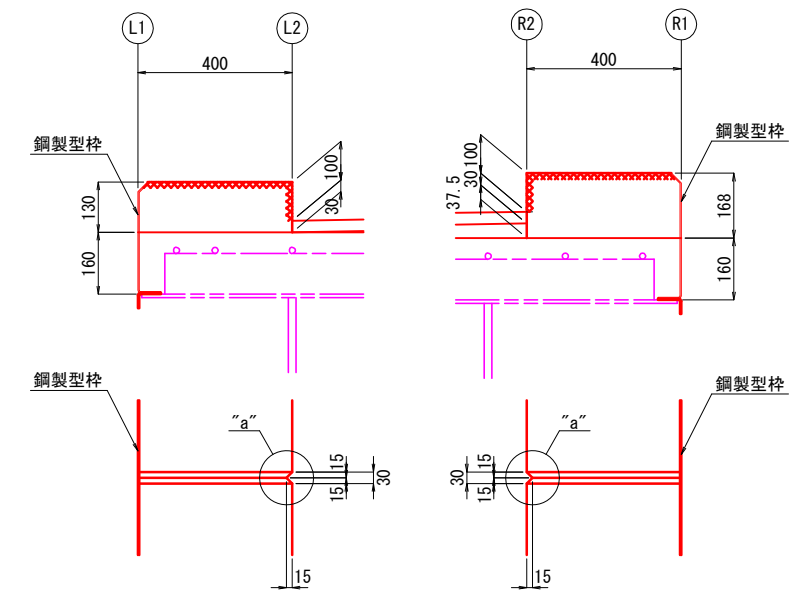
- 鉄筋の材質は、SD345とする。
- コンクリート基準強度は $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ とする。
- 鉄筋の重ね継手長は、30Dとする。



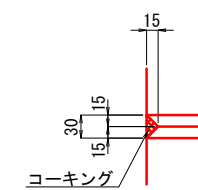
地覆断面図 S=1:10



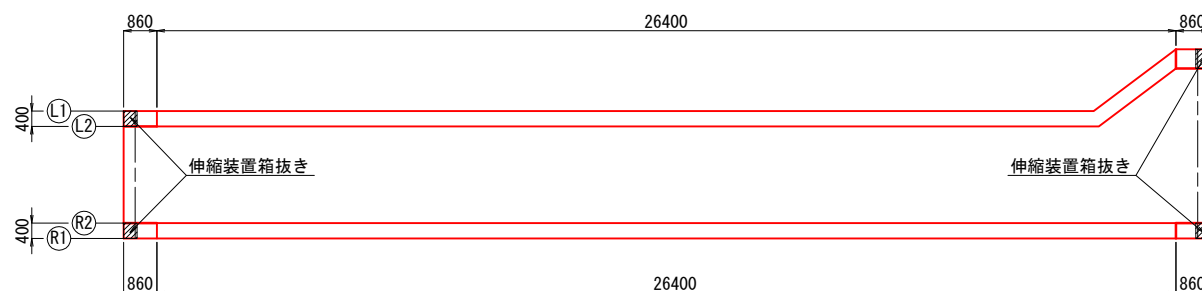
Vカット詳細図 S=1:10



"a"部詳細図 S=1:5



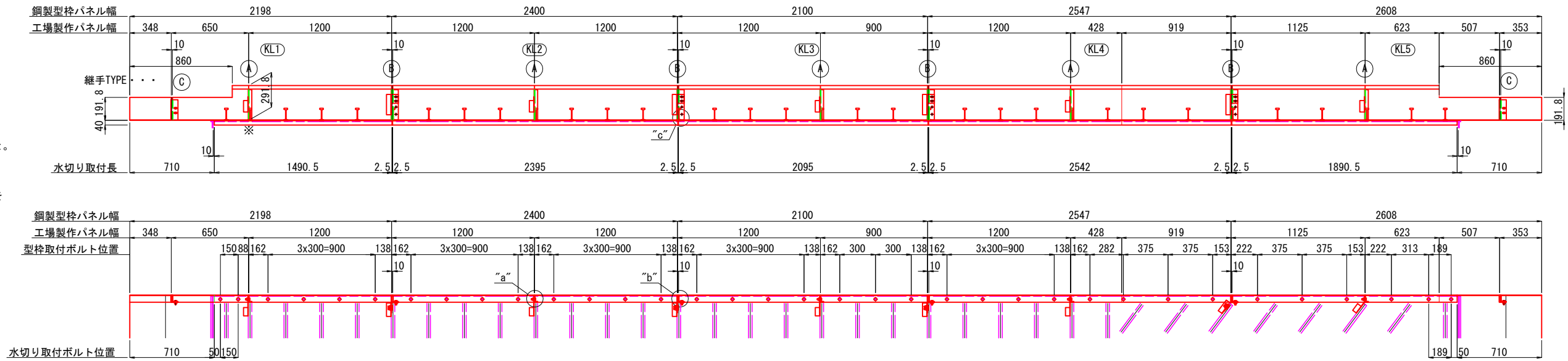
現場筋								
記号	径	長さ	単位重量	本当り重量	本数	重量	材料	形状
C1-1	D13	6000	0.995	5.97	2	12	SD345	—
C1-2	D13	8000	0.995	7.96	4	32	"	—
C1-3	D13	5370	0.995	5.34	2	11	"	—
C2	D13	900	0.995	0.896	82	73	"	⌋
C3	D13	980	0.995	0.975	7	7	"	⌋
C4	D13	980	0.995	0.975	89	87	"	⌋
C5-1	D13	8000	0.995	7.96	6	48	"	—
C5-2	D13	3870	0.995	3.85	2	8	"	—
						Σ =	278 Kg	



図面番号	15 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	鋼製型枠図(その1)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			
工事番号 第5495号			

鋼製型枠図(その1) S=1:20

L側型枠詳細図

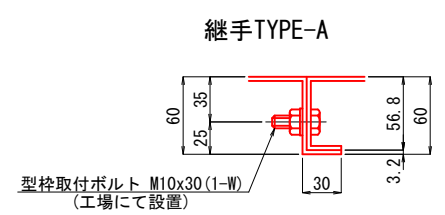


- 注)
1. 特記なき材質は、全てSS400とする。
 2. 施工後の隙間は、現場にてシーリングすること。
 3. ※印のステーは、鉄筋に溶接すること。
 4. ボルト及びナットは、溶融亜鉛めっきとする。
 5. 鋼製型枠高さは、地覆上面の施工時誤差+5mmを考慮した数値とする。
 6. 特記なき詳細は、「鋼製型枠詳細図(その3)」を参照のこと。

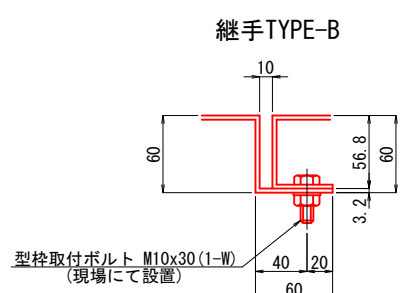


- | | | | | |
|---|---|---|---|---|
| <p>KL1 (製作数:1)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 252x3. 2x452 (SGMH400) 1-PL 364x3. 2x825 (SGMH400) 1-PL 364x3. 2x1404 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x1491 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 1-PL 80x3. 2x 210 (SGMH400) 1-PL 75x3. 2x 160 (SGMH400) 6-NUT M10 6-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) | <p>KL2 (製作数:8)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 364x3. 2x1384 (SGMH400) 1-PL 364x3. 2x1404 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x2395 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 1-PL 80x3. 2x 210 (SGMH400) 1-PL 75x3. 2x 160 (SGMH400) 8-NUT M10 8-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) | <p>KL3 (製作数:1)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 364x3. 2x1384 (SGMH400) 1-PL 364x3. 2x1104 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x2095 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 1-PL 80x3. 2x 210 (SGMH400) 1-PL 75x3. 2x 160 (SGMH400) 7-NUT M10 7-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) | <p>KL4 (製作数:1)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 364x3. 2x1384 (SGMH400) 1-PL 364x3. 2x1551 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x2542 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 1-PL 80x3. 2x 210 (SGMH400) 1-PL 75x3. 2x 160 (SGMH400) 8-NUT M10 8-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) | <p>KL5 (製作数:1)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 364x3. 2x1309 (SGMH400) 1-PL 364x3. 2x1297 (SGMH400) 1-PL 252x3. 2x463 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x1891 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 1-PL 75x3. 2x 160 (SGMH400) 6-NUT M10 6-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) |
|---|---|---|---|---|

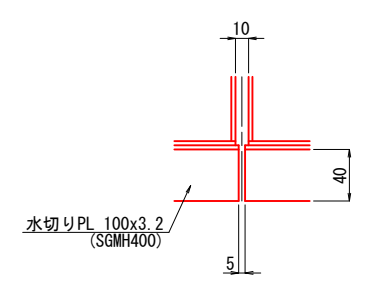
"a"部詳細図 S=1:3



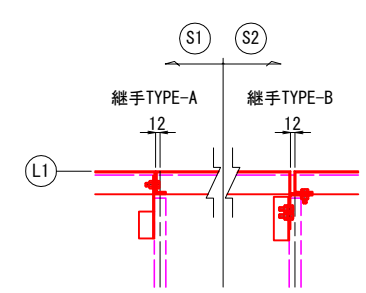
"b"部詳細図 S=1:3



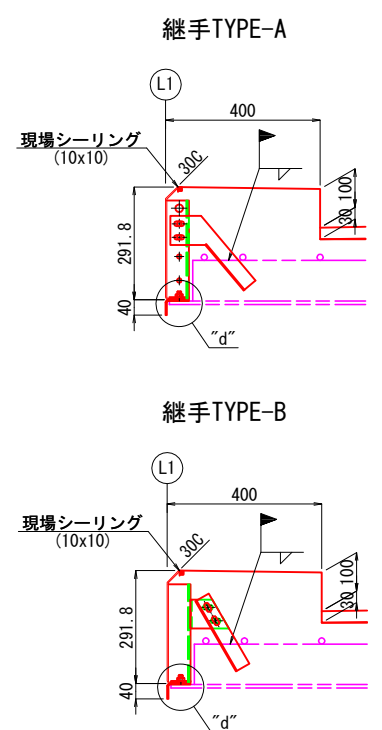
"c"部詳細図 S=1:3



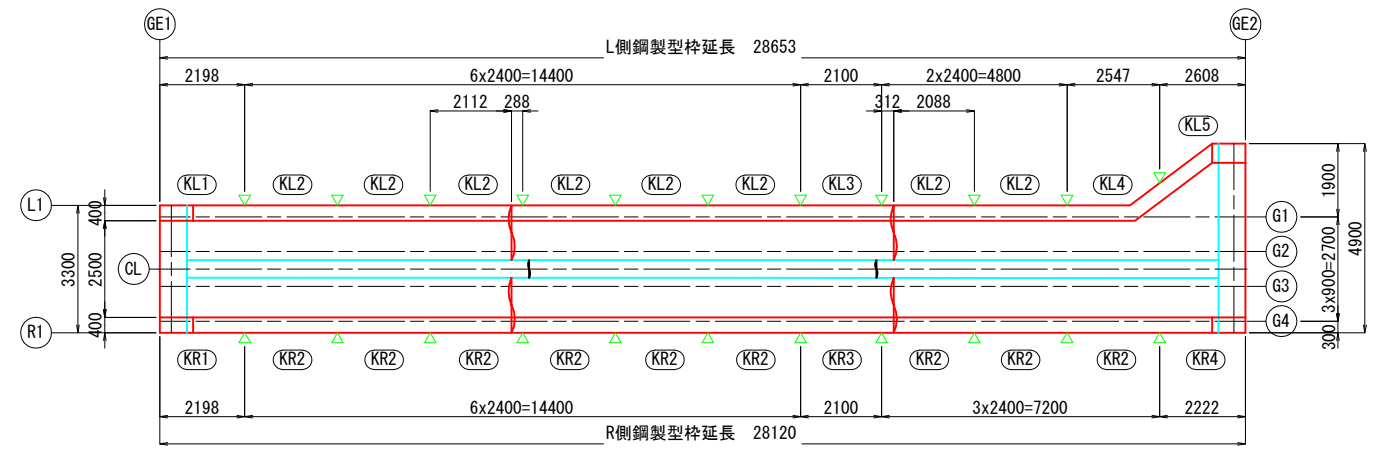
型枠セット方向 S=1:10



断面図 S=1:10



配置図



図面番号	16 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	鋼製型枠図(その2)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

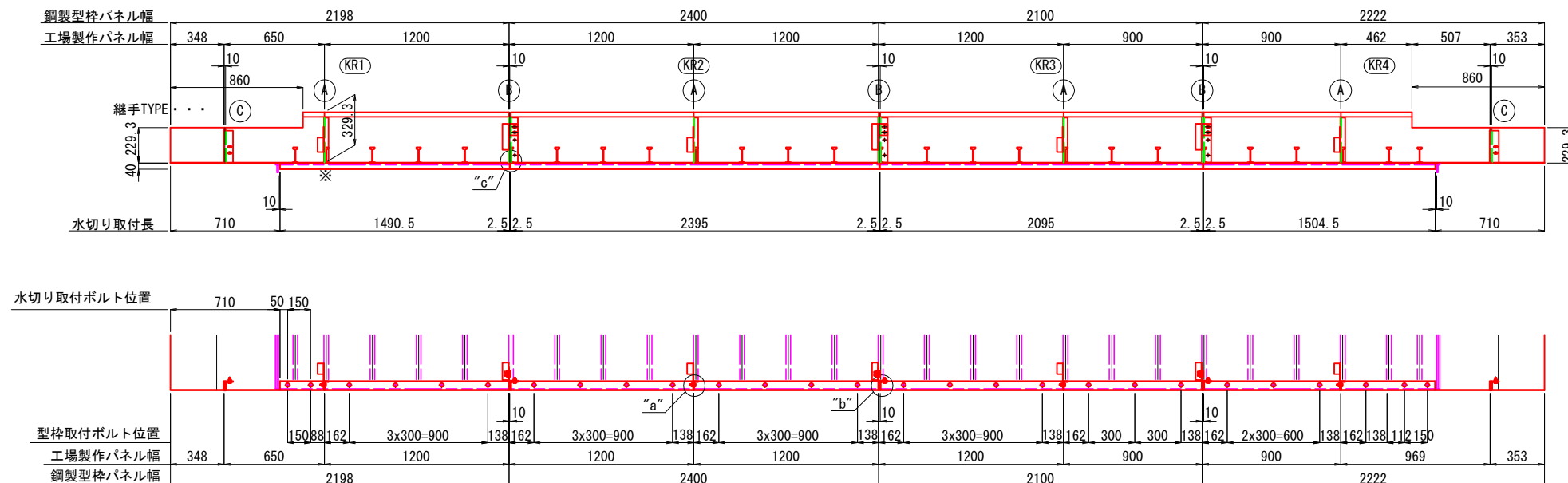
工事番号 第5495号



- 注)
- 特記なき材質は、全てSS400とする。
 - 施工後の隙間は、現場にてシーリングすること。
 - ※印のステーは、鉄筋に溶接すること。
 - ボルト及びナットは、溶融亜鉛めっきとする。
 - 鋼製型枠高さは、地覆上面の施工時誤差+5mmを考慮した数値とする。
 - 特記なき詳細は、「鋼製型枠詳細図(その3)」を参照のこと。

鋼製型枠図(その2) S=1:20

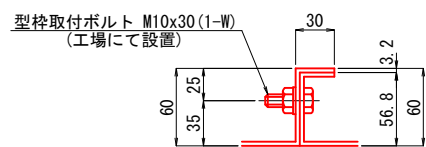
R側型枠詳細図



- | | | | |
|--|--|--|---|
| <p>KR1 (製作数:1)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 289x3. 2x452 (SGMH400) 1-PL 402x3. 2x825 (SGMH400) 1-PL 402x3. 2x1404 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x2395 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x1491 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 1-PL 80x3. 2x 210 (SGMH400) 1-PL 75x3. 2x 160 (SGMH400) 6-NUT M10 6-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) | <p>KR2 (製作数:9)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 402x3. 2x1384 (SGMH400) 1-PL 402x3. 2x1404 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x2395 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 1-PL 80x3. 2x 210 (SGMH400) 1-PL 75x3. 2x 160 (SGMH400) 8-NUT M10 8-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) | <p>KR3 (製作数:1)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 402x3. 2x1384 (SGMH400) 1-PL 402x3. 2x1104 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x2095 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 1-PL 80x3. 2x 210 (SGMH400) 1-PL 75x3. 2x 160 (SGMH400) 7-NUT M10 7-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) | <p>KR4 (製作数:1)</p> <ul style="list-style-type: none"> 1-PL 402x3. 2x1084 (SGMH400) 1-PL 402x3. 2x1136 (SGMH400) 1-PL 289x3. 2x463 (SGMH400) 1-PL 100x3. 2x1505 (SGMH400) 1-PL 110x3. 2x 270 (SGMH400) 6-NUT M10 6-PL φ50x3. 2 (SGMH400) 4-BN M10x30 (1-W) |
|--|--|--|---|

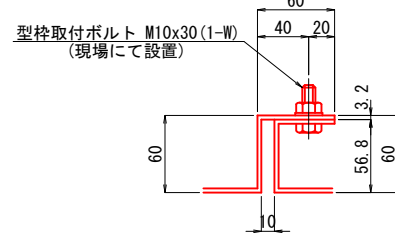
"a"部詳細図 S=1:3

継手TYPE-A

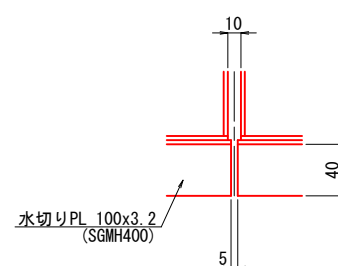


"b"部詳細図 S=1:3

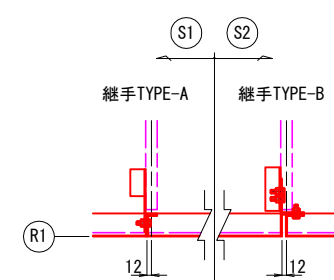
継手TYPE-B



"c"部詳細図 S=1:3

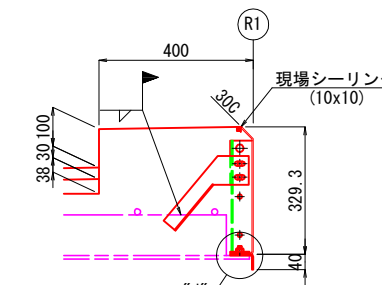


型枠セット方向 S=1:10

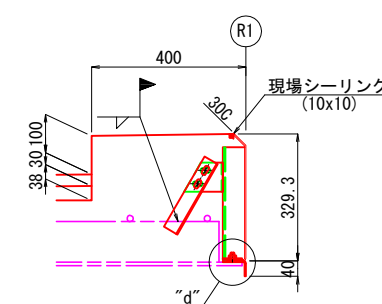


断面図 S=1:10

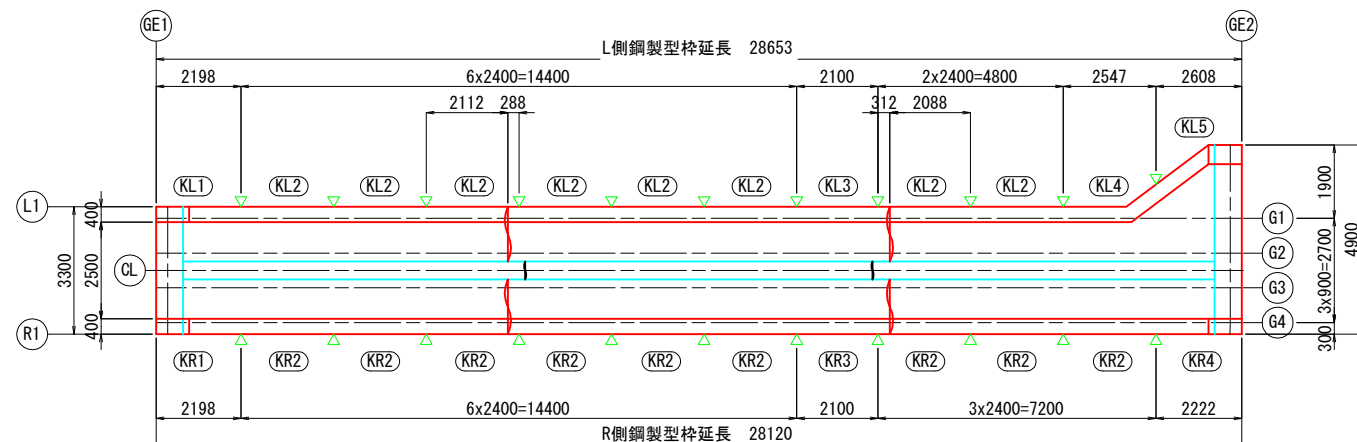
継手TYPE-A



継手TYPE-B



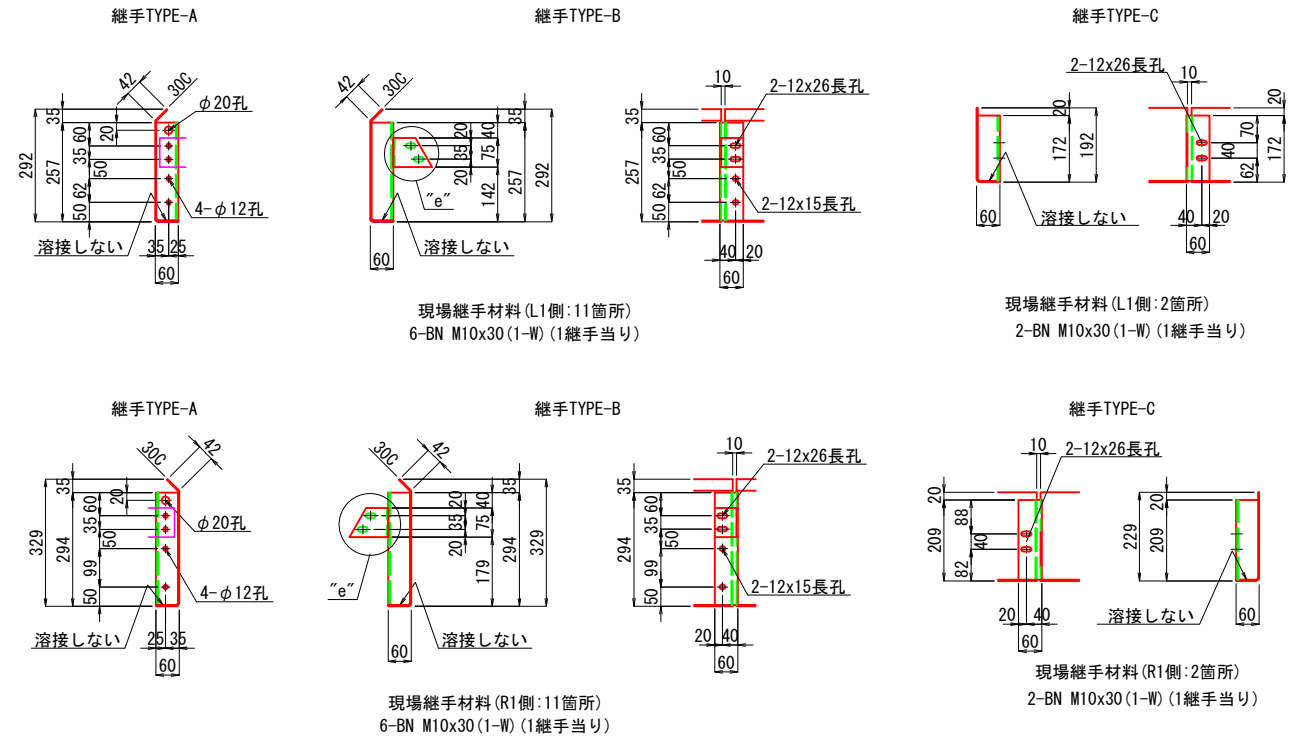
配置図



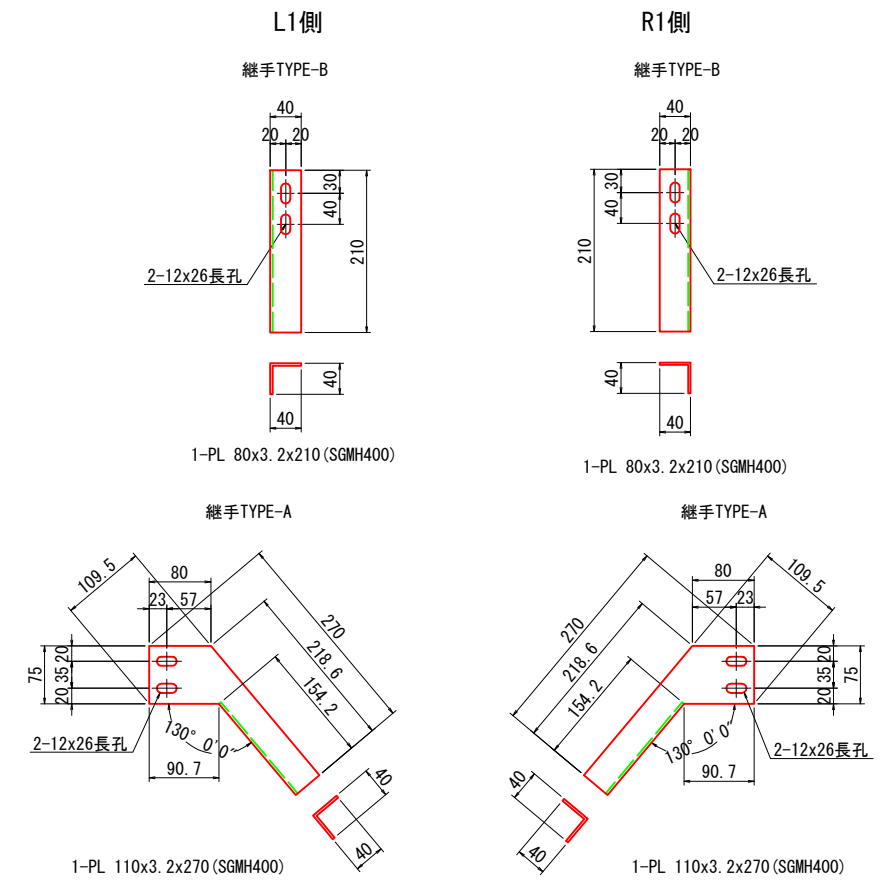
図面番号	17 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	鋼製型枠図(その3)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			
工事番号 第5495号			

鋼製型枠図(その3) S=1:10

継手部詳細図 S=1:10



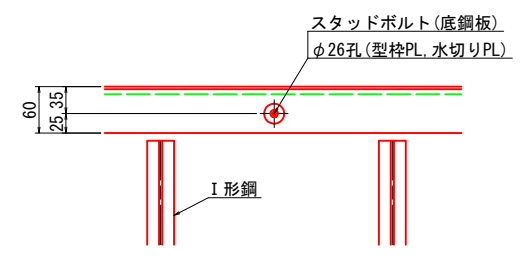
型枠ステー詳細図 S=1:5



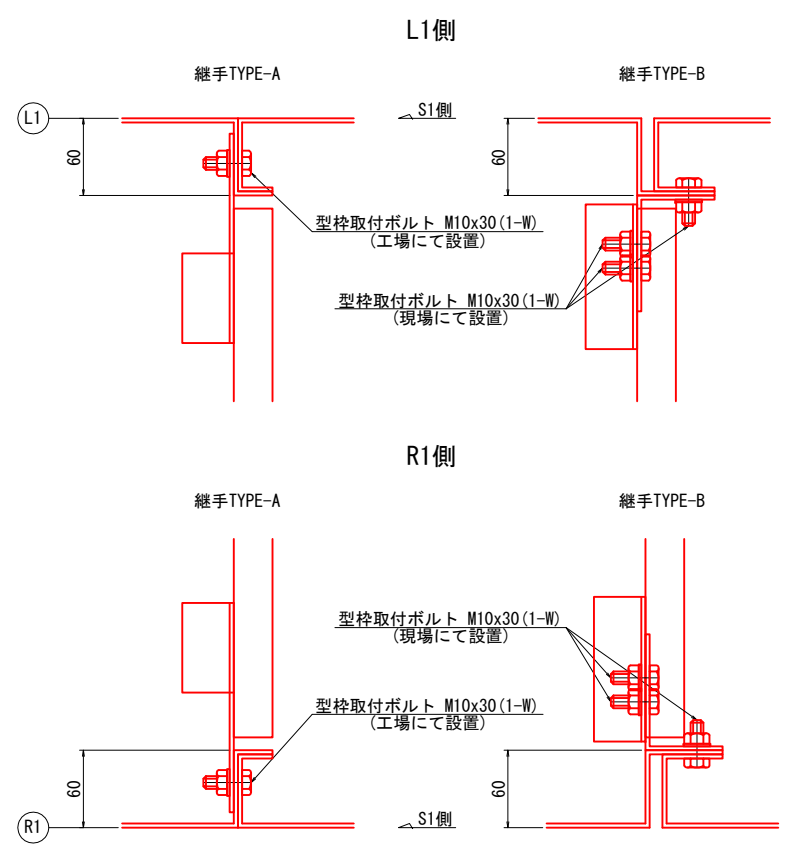
- 注)
1. 特記なき材質は、全て SS400 とする。
 2. 施工後の隙間は、現場にてシーリングすること。
 3. ボルト及びナットは、溶融亜鉛メッキとする。
 4. 鋼製型枠高さは、地覆上面の施工時誤差+5mmを考慮した数値とする。



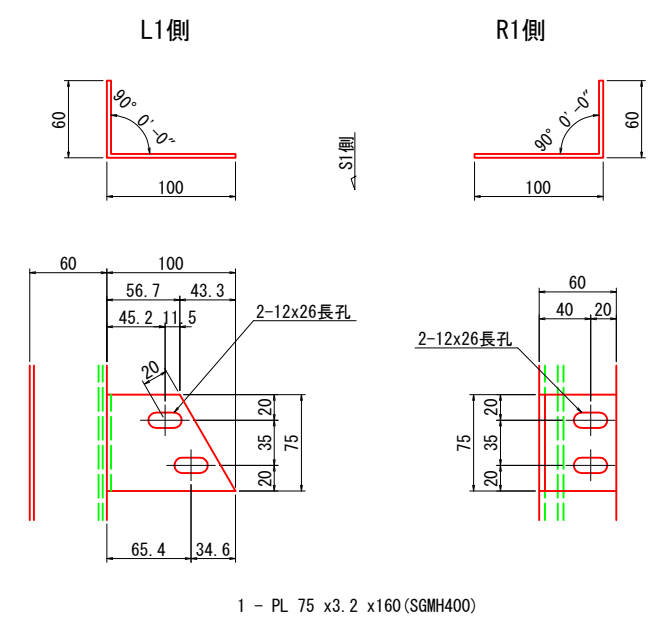
型枠及び水切り孔詳細図 S=1:5



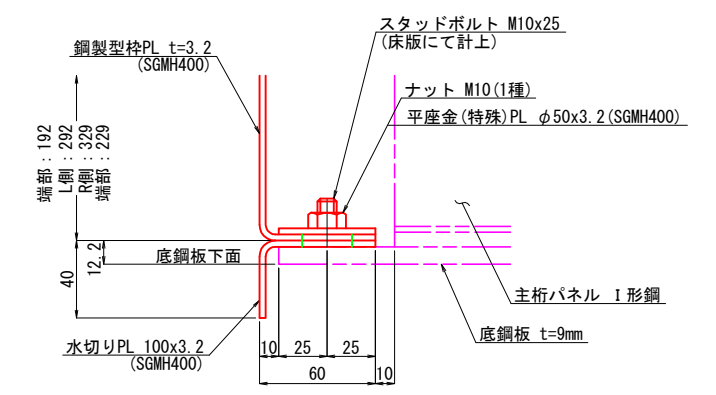
型枠ステー取付部詳細図 S=1:3



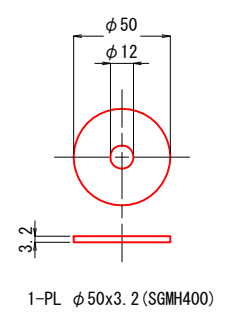
"e"部詳細図 S=1:3



"d"部詳細図 S=1:2



平座金(特殊)詳細図 S=1:2



図面番号	18 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	排水装置詳細図(その1)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

工事番号 第5495号

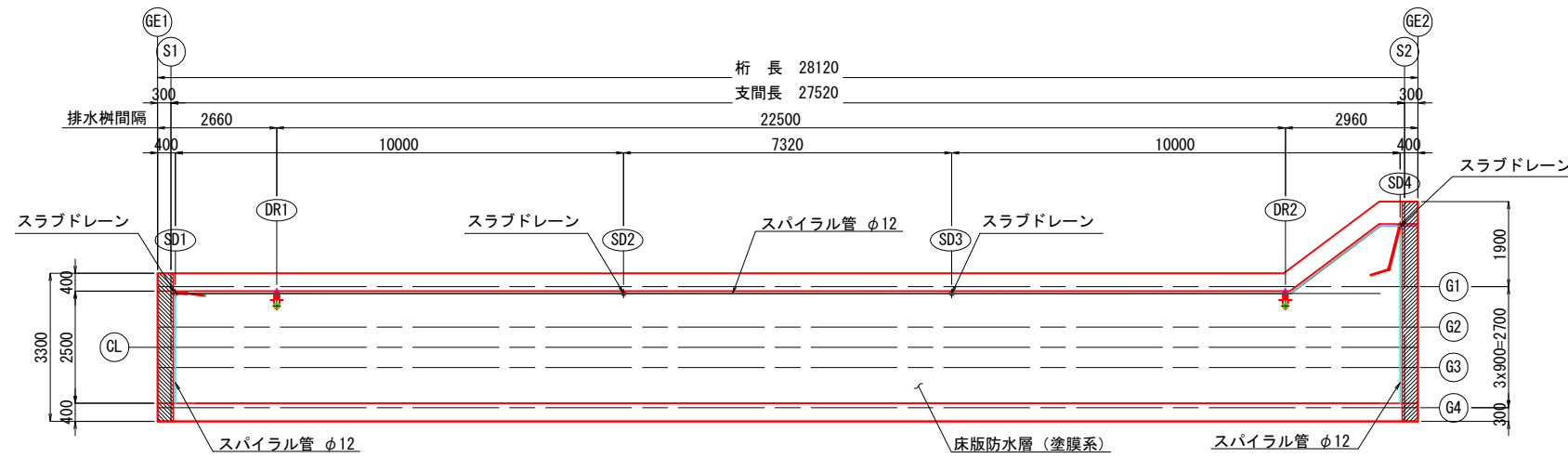


注)

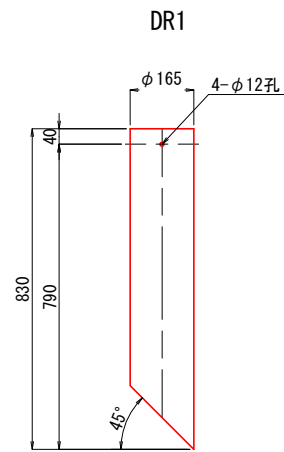
1. 特記なき材質は、全てSS400とする。
2. 施工後の隙間は、現場にてシーリングすること。
3. 本体に溶接される部材(※印部材)以外は、全て溶融亜鉛メッキを施す。付着量は、JIS H 8641 HDZ55 とする。但し、ボルト・ナット類は HDZ35 とする。

排水装置詳細図(その1)

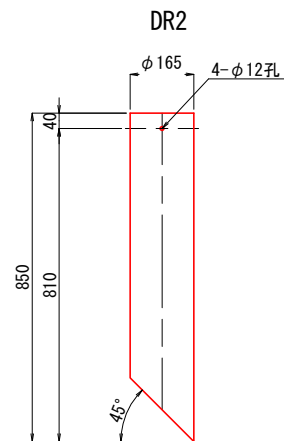
平面図 S=1:80



排水管詳細図 S=1:10

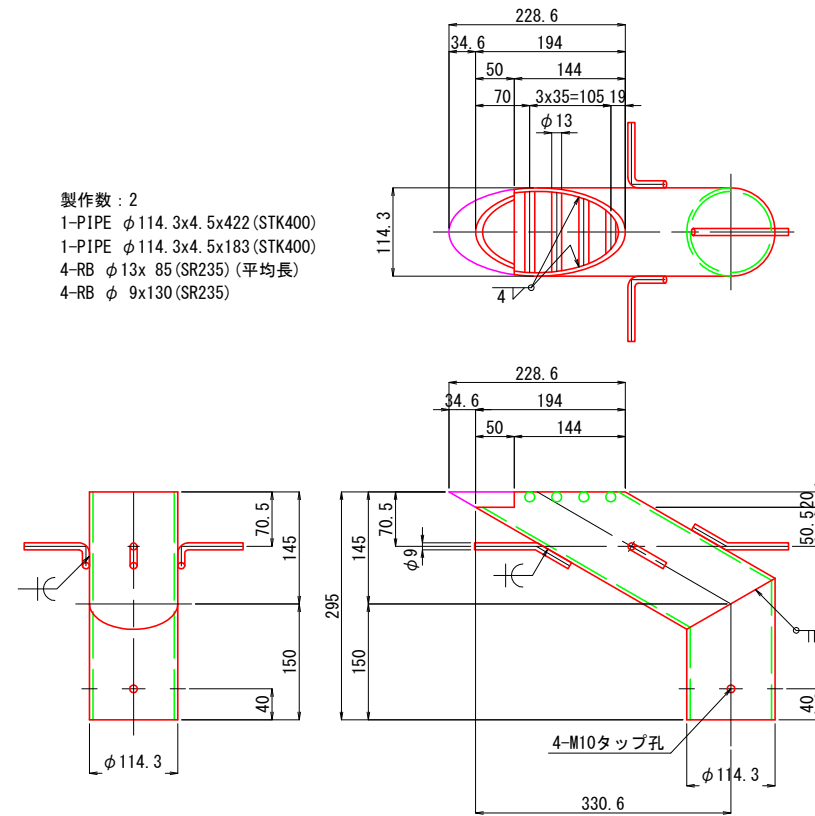


- 1 - VP 150A x 830
- 4 - TAP BOLT M10 x 40



- 1 - VP 150A x 850
- 4 - TAP BOLT M10 x 40

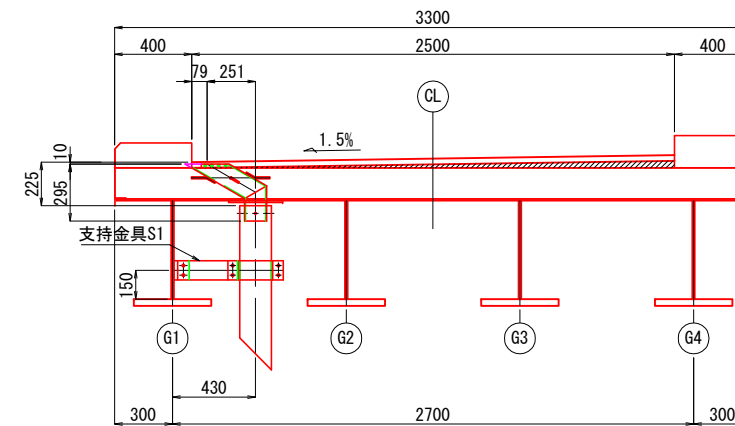
排水樹詳細図 S=1:5



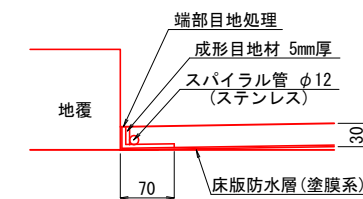
- 製作数: 2
- 1-PIPE φ114.3x4.5x422 (STK400)
 - 1-PIPE φ114.3x4.5x183 (STK400)
 - 4-RB φ13x85 (SR235) (平均長)
 - 4-RB φ9x130 (SR235)

排水断面図 S=1:20

DR1, DR2



防水層詳細図 S=1:5



図面番号	19 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	排水装置詳細図(その2)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

工事番号 第5495号

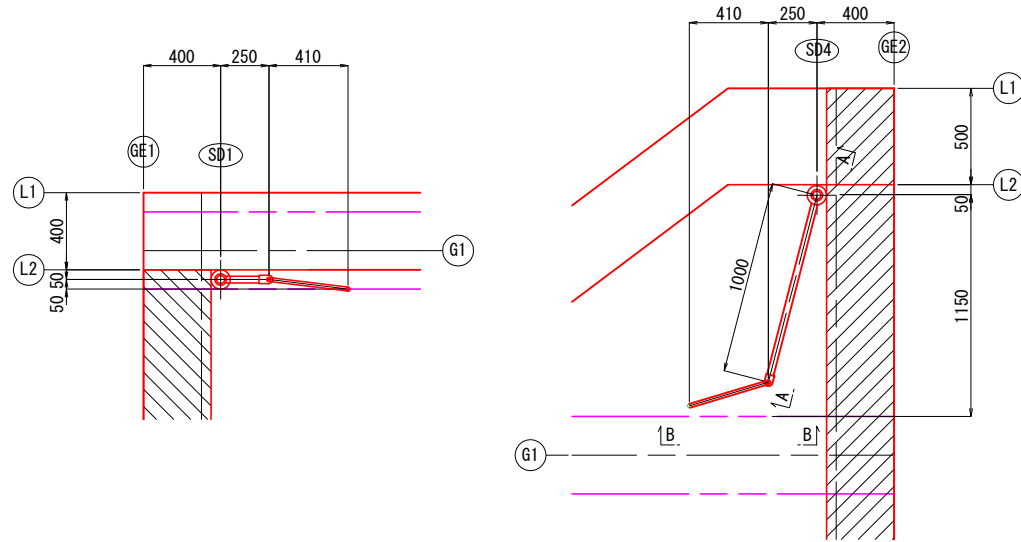


注)

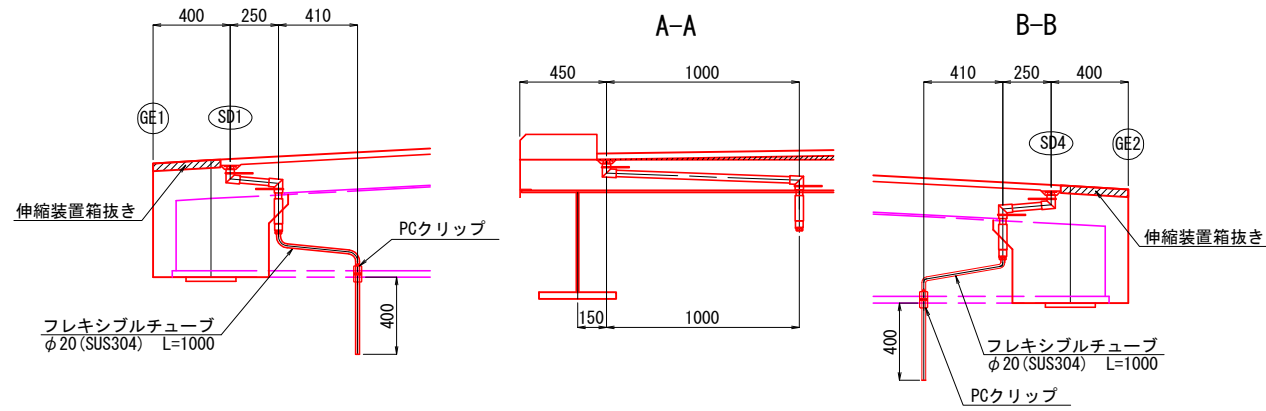
1. 特記なき材質は、全てSS400とする。
2. 施工後の隙間は、現場にてシーリングすること。
3. 本体に溶接される部材(※印部材)以外は全て溶融亜鉛メッキを施す。付着量は、JIS H 8641 HDZ55とする。但し、ボルト・ナット類はHDZ35とする。

排水装置詳細図(その2)

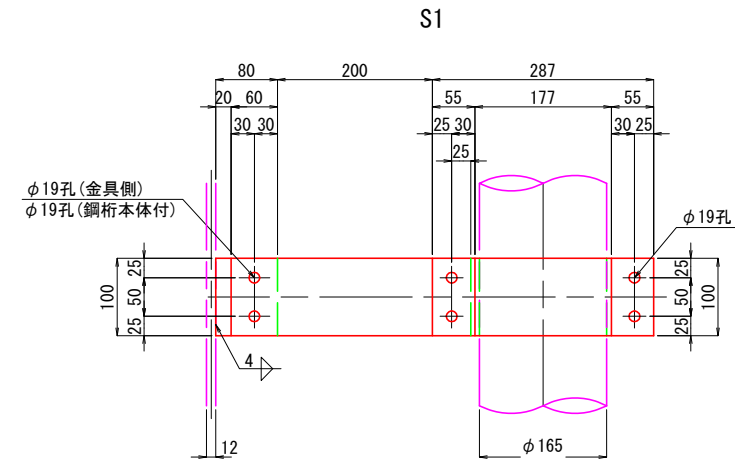
スラブドレン配置図 S=1:20



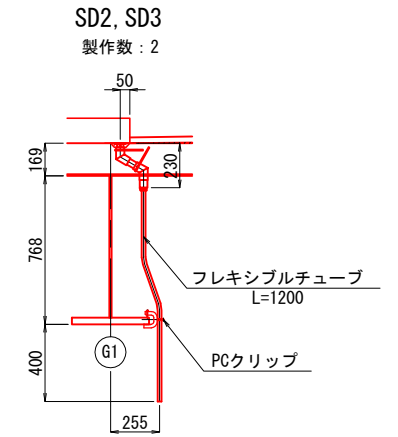
側面図 S=1:20



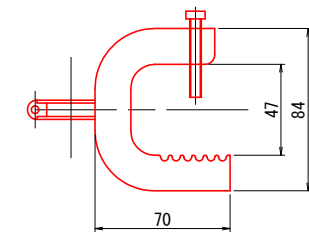
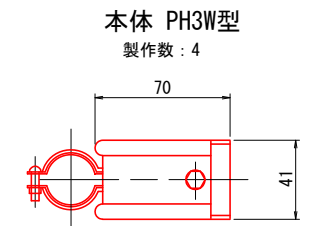
支持金具詳細図 S=1:5



スラブドレン取付詳細 S=1:20



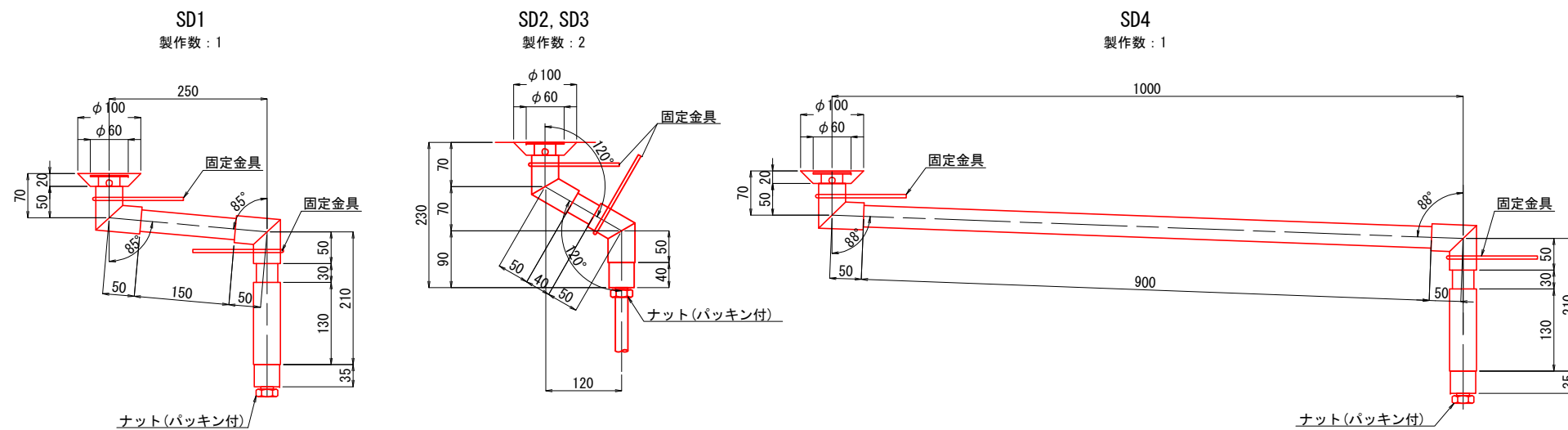
PCクリップ詳細 S=1:2



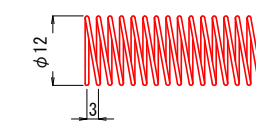
1-パイラック 本体3W型
1-パイラッククリップ

- 製作数: 2
 ※ 1-PL 100x9x80 (SMA400AW)
 2-FB 100x6x372
 1-FB 100x6x310
 6-BN M16x50 (2-W付)

スラブドレン詳細図 S=1:5



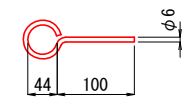
スパイラル管詳細図 S=1:1



スパイラル管設置留意事項

1. 継目は50mm程度ラップさせること。
2. 曲率半径が小さい箇所はテープ等で養生のこと。
3. 排水溝への接続は50mm程度差し込むこと。
4. コンクリートの中を通過する場合は耐圧ホース(φ20)を使用のこと。
5. 設置時に強制的に伸ばさないこと。

固定金具詳細図 S=1:5



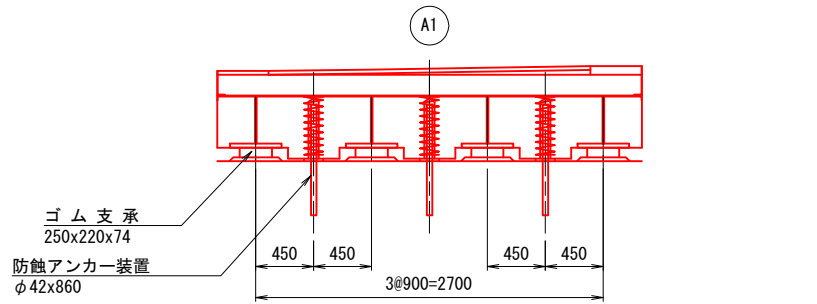
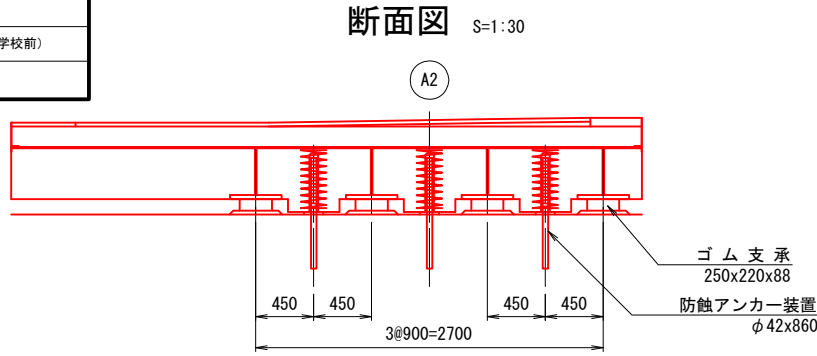
製作数: 8
 1-RB φ6x215 (SR235)

図面番号	20 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	支承詳細図	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目 (本郷中学校前)		
三原市			

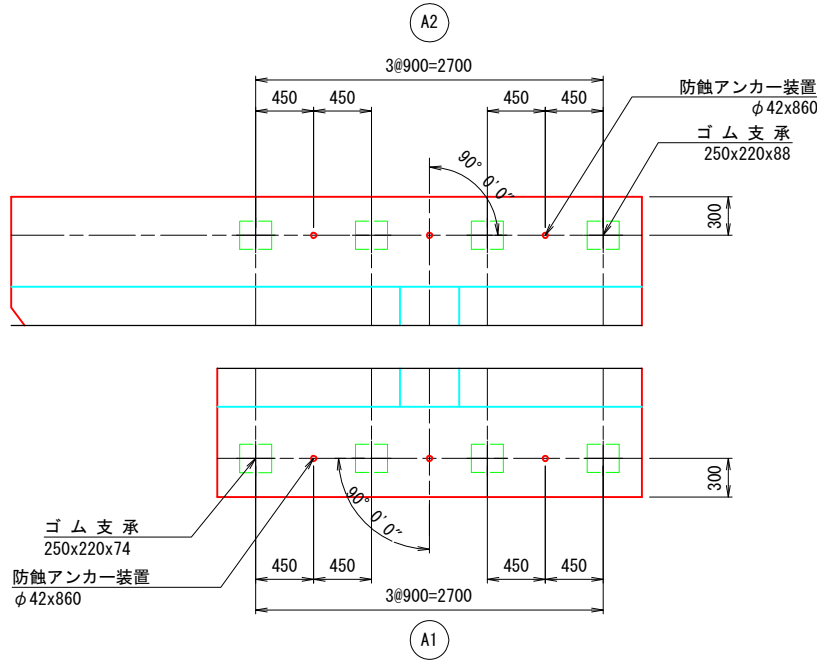
工事番号 第5495号



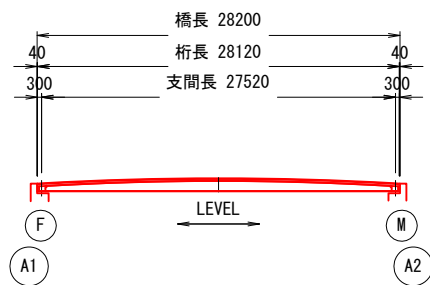
支承詳細図



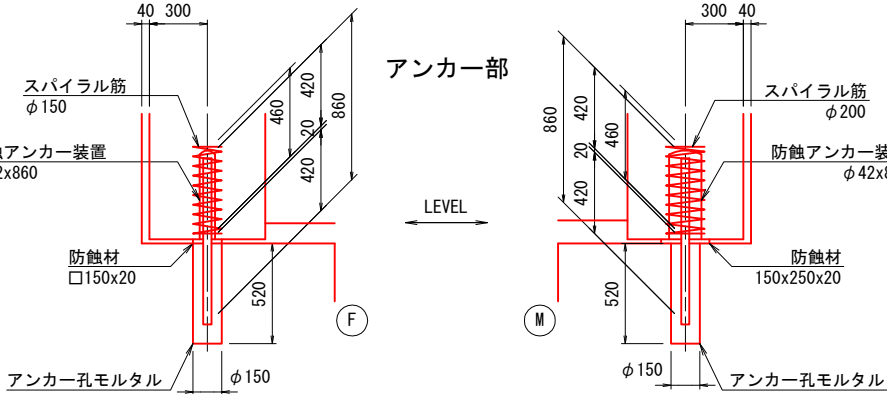
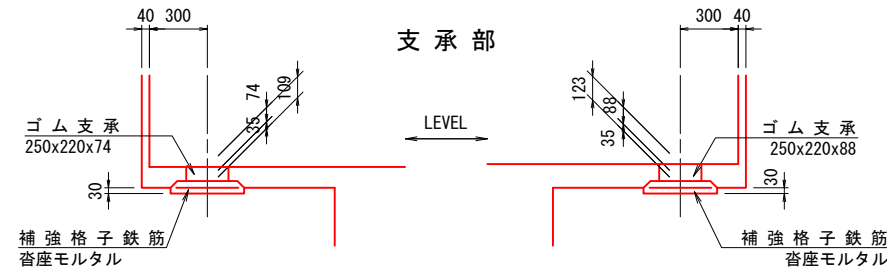
平面図 S=1:30



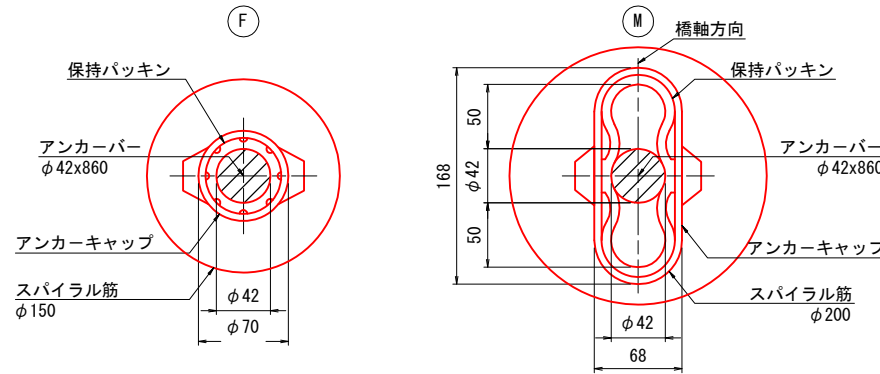
配置図



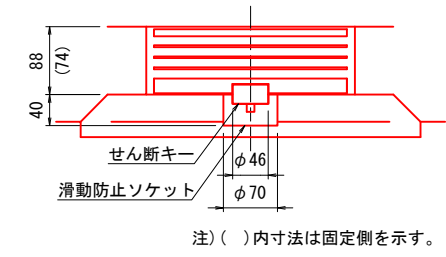
側面図 S=1:20



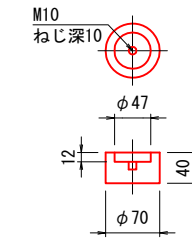
アンカーキャップ S=1:3



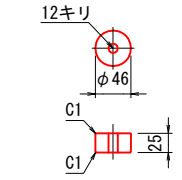
取付詳細図 S=1:5



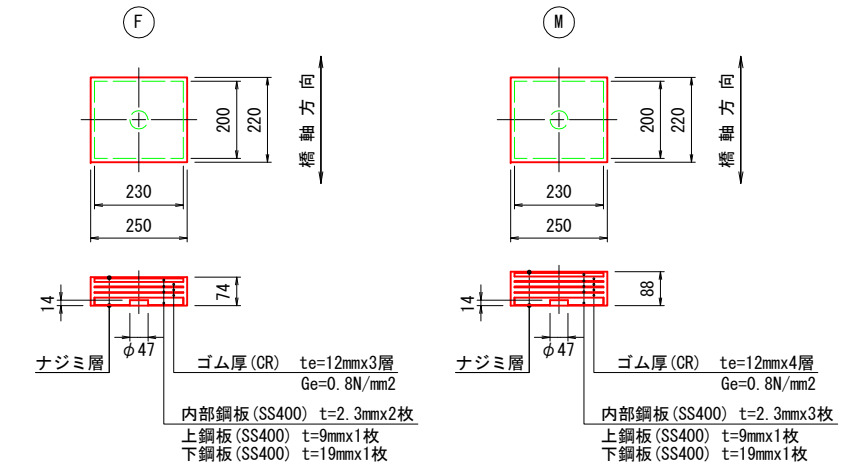
滑動防止ソケット (SS400, ST-SG) S=1:5



せん断キー (SS400, ST-SG) S=1:5



ゴム支承 S=1:10



設計条件

支 承 条 件	A1 (F) 部		A2 (M) 部		
	橋軸方向	可動	固定	固定	
最大反力	Rmax	146 KN	203 KN		
最大反力 回転照査用	Rmax2	137 KN	102 KN		
最大死荷重反力	R _D	117 KN	164 KN		
最大活荷重反力	R _{L+1}	33 KN	40 KN		
照査荷重時変位量 (RL+1/2)	δ _{cl}	0.12 mm	0.19 mm		
回転変位量	δ _r	0.67 mm	0.67 mm		
二次形状係数	橋軸方向	S 2	5.56	4.17	
	橋軸直角方向	S 2	6.39	4.79	
許容せん断ひずみ	γ _{se}	150 %	150 %		
水平変位量	常時	橋軸方向	ΔL1	0.0 mm	20.0 mm
	地震時	橋軸方向	ΔLe1	---	---
		橋軸直角方向	ΔLe2	---	---

材 料 表

名 称	寸 法	材 質	単 位	数 量			備 考
				A1 (F)	A2 (M)	合計	
ゴム支承	250x220x74	図 示	枚	4	4	4	DSFパッド、滑動防止装置付
"	250x220x88	"	"		4	4	"
防蝕アンカー装置	F42D	S350N ポリエチレン又はFRP 合成ゴム SR235	本	3		3	ST-SGN12
"	M42D	"	"		3	3	"
防 蝕 材	□150x20	CRスポンジ	個	3		3	
"	150x250x20	"	"		3	3	
補強格子鉄筋	350x300	SD345又はSD295	kg	10.9	10.9	21.8	D10x50x50
沓座モルタル		無収縮モルタル	m ³	0.038	0.038	0.076	
アンカー孔モルタル		無収縮モルタル	m ³	0.026	0.026	0.052	

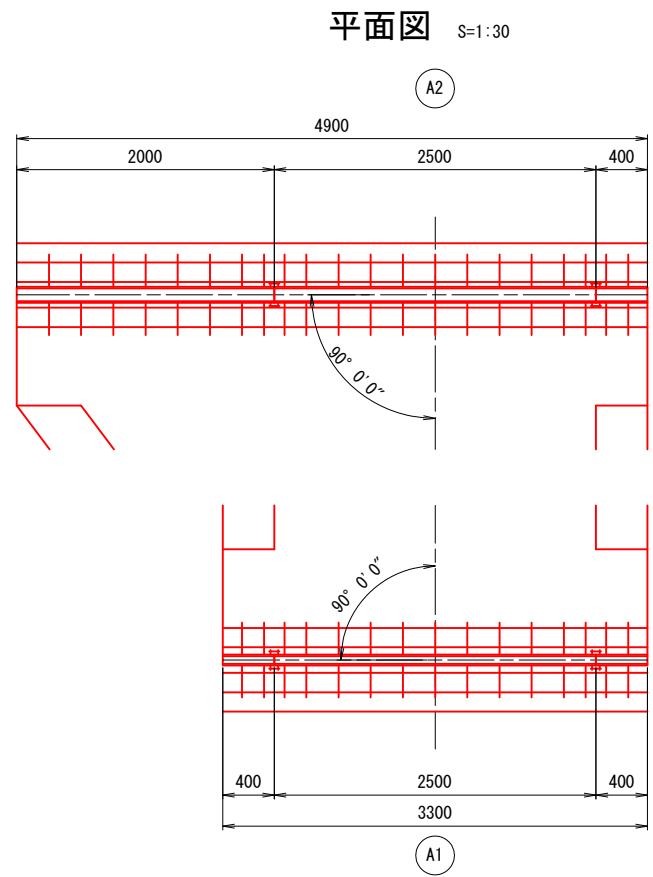
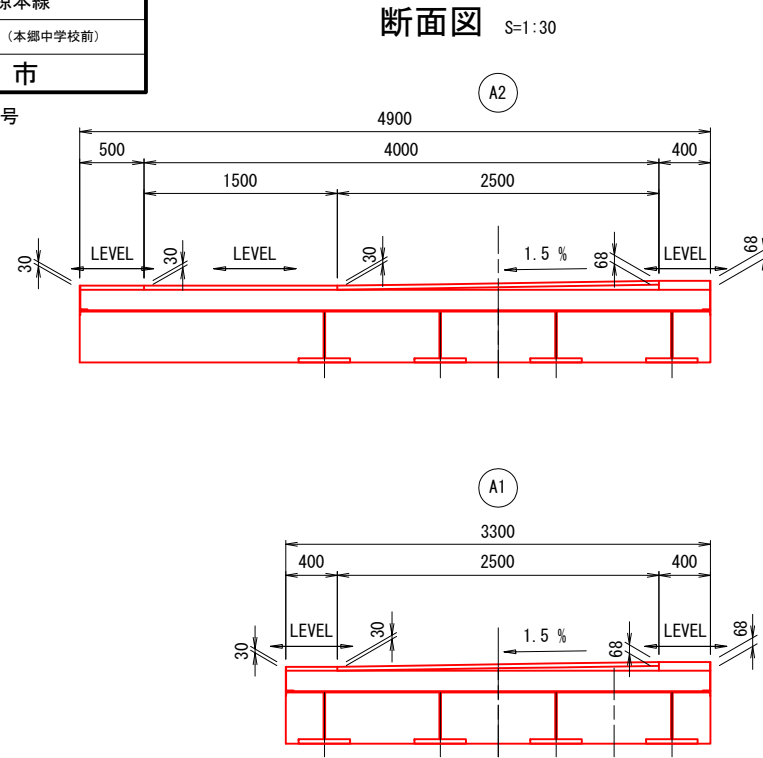
※ 防蝕アンカーのアンカーバー本体は、ST-SGN12とする。

図面番号	21 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	伸縮継手詳細図	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目 (本郷中学校前)		
三原市			

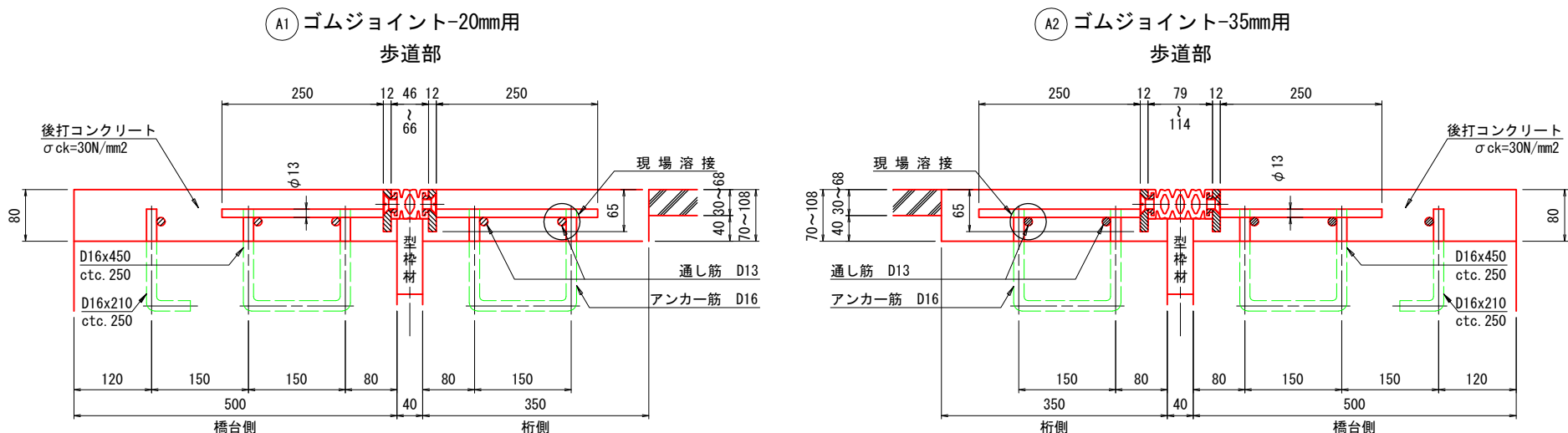
工事番号 第5495号

国補 災 害 復 旧 工 事

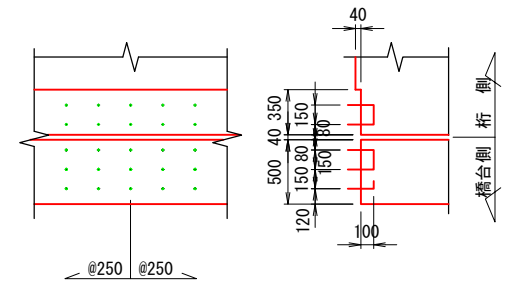
伸縮継手詳細図



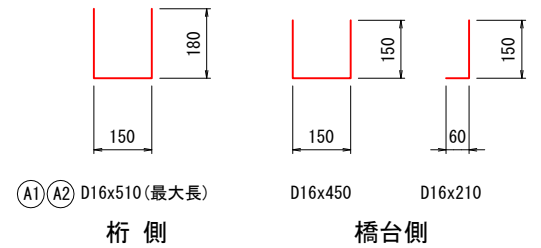
伸縮継手断面図 S=1:5



アンカー筋埋設図 S=1:30



鉄筋加工図 S=1:10



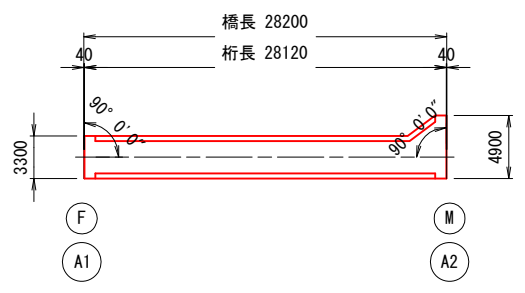
伸縮継手材料表

名称	材質	A 1 数量	A 2 数量	合計数量	備考
ゴムジョイント-20mm用	SS400 合成ゴム SR235 SR345	3.300 m		3.300 m	車道用, 通し筋を含む
ゴムジョイント-35mm用	"		4.900 m	4.900 m	車道用, 通し筋を含む
後打コンクリート	$\sigma_{ck}=30N/mm^2$	0.235 m ³	0.338 m ³	0.573 m ³	

アンカー筋表

寸法	A 1 数量	A 2 数量	合計数量	1本当り質量	合計質量	備考
D16x510	14 本	20 本	34 本	0.796 kg	27.0 kg	桁側
D16x450	14 本	20 本	34 本	0.702 kg	23.8 kg	橋台側
D16x210	14 本	20 本	34 本	0.328 kg	11.2 kg	橋台側

位置図



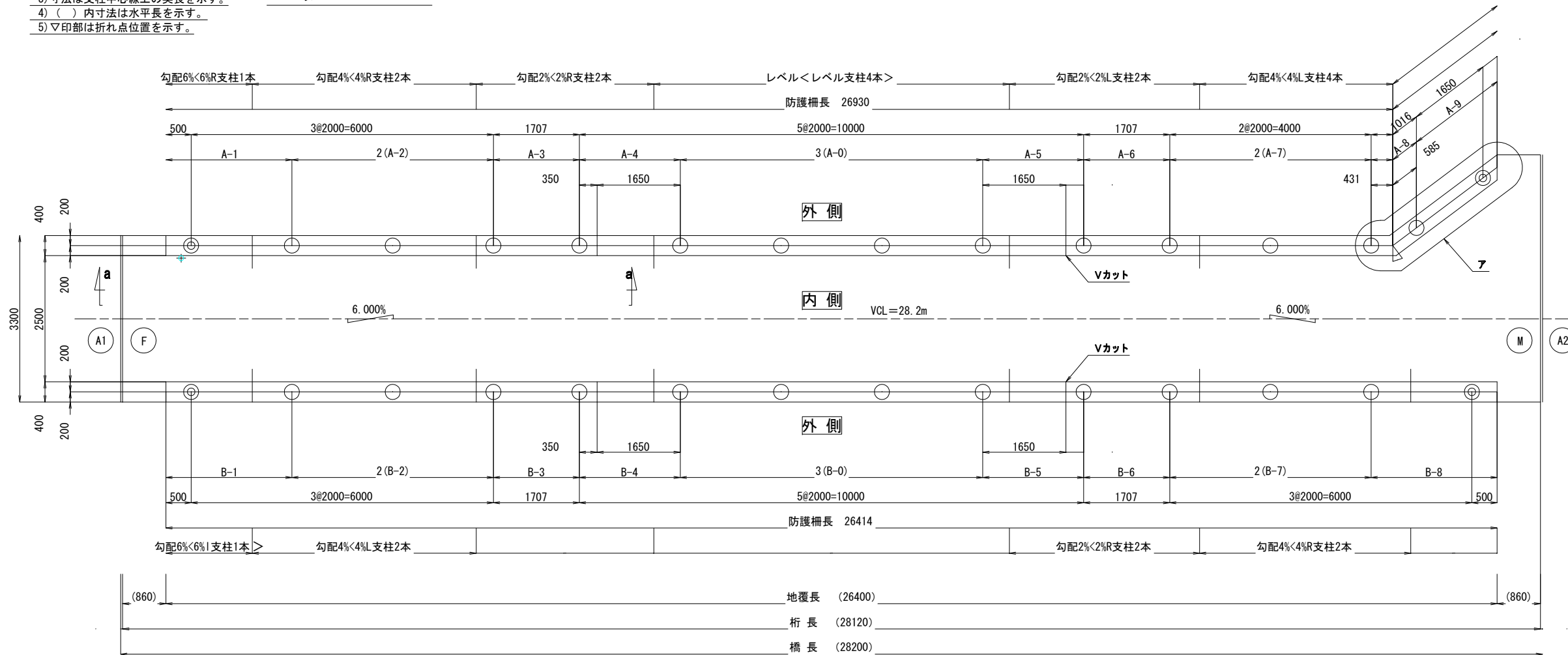
図面番号	22 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	防護柵詳細図(その1)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

防護柵詳細図(その1) S=1:60

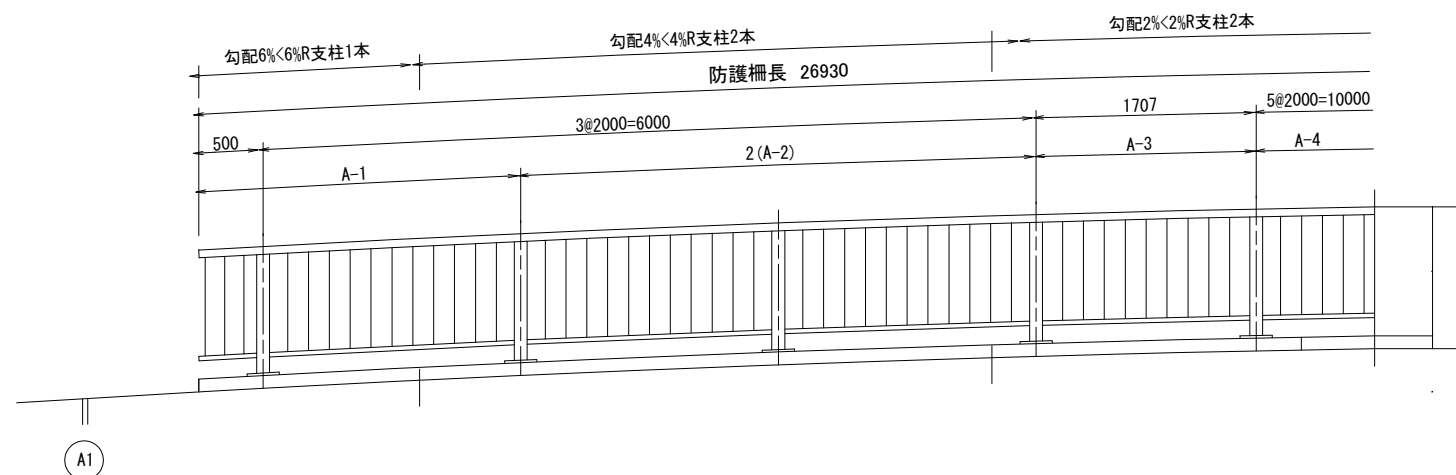
工事番号 第5495号

防護柵全長	53M344
レベル~2%	26M828
3%以上	26M516

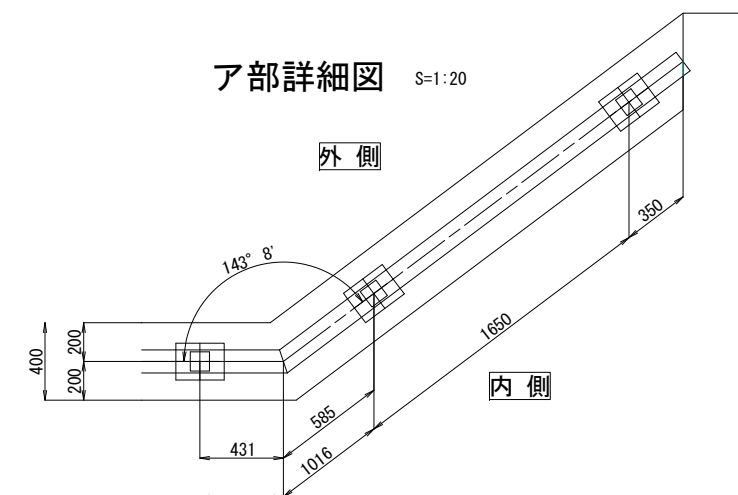
- 注記) 1) ⊕ は継手部を示す。
 2) ⊗ は通し部を示す。
 3) 寸法は支柱中心線上の実長を示す。
 4) () 内寸法は水平長を示す。
 5) ▽印部は折れ点位置を示す。



a-a矢視 S=1:30



ア部詳細図 S=1:20

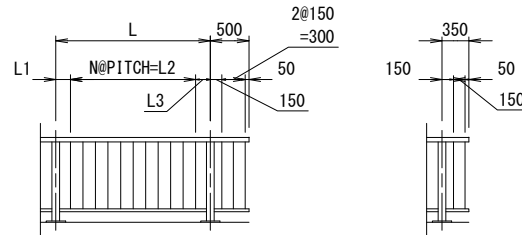


図面番号	23 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	防護柵詳細図(その2)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

工事番号 第5495号



防護柵詳細図(その2) S=1:1

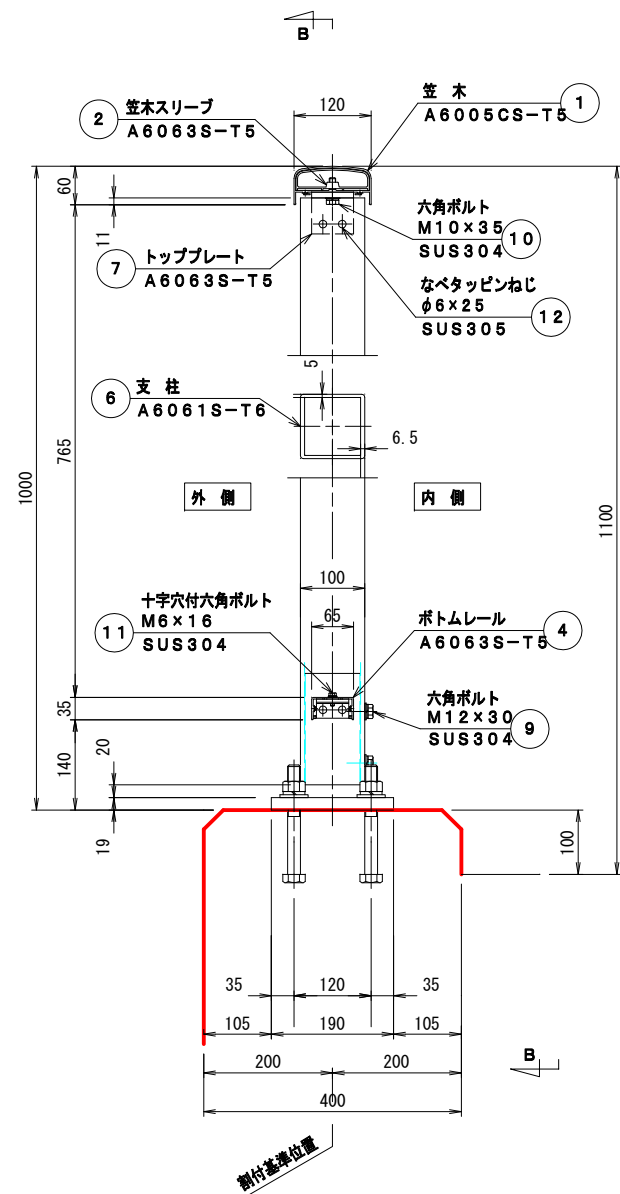


L	L1	N@PITCH=L2	L3	数量	備考
2000	190	10@162=1620	190	21	A-0・1・2・4・5・7 B-0・1・2・4・5・7・8
1707	205.5	8@162=1296	205.5	4	A-3・6, B-3・6
1016	184	4@162=648	184	1	A-8
1650	177	8@162=1296	177	1	A-9

防護柵取付詳細図 S=1:6

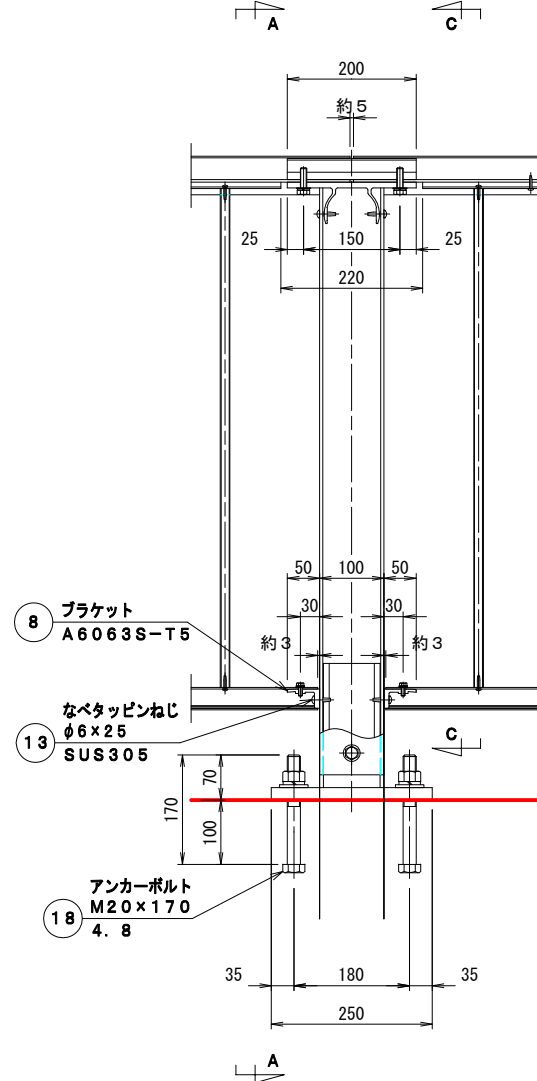
KSL-SP-1201K ※Kはベースプレート式を示す

A-A断面



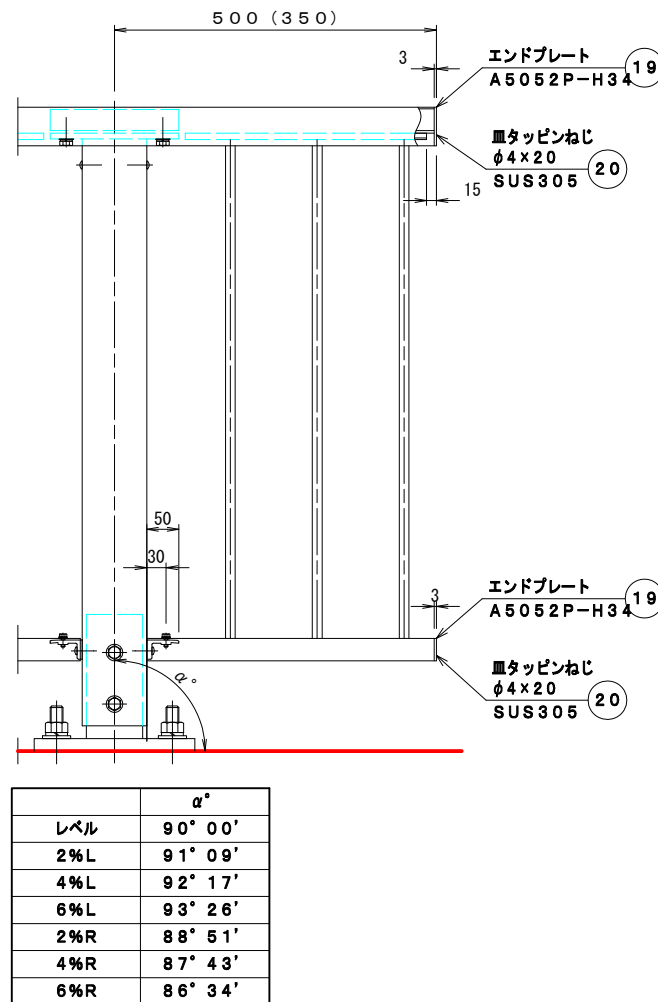
B-B断面

継手部

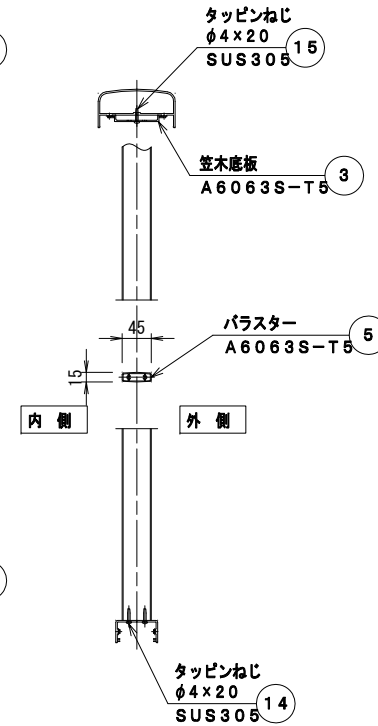


端部

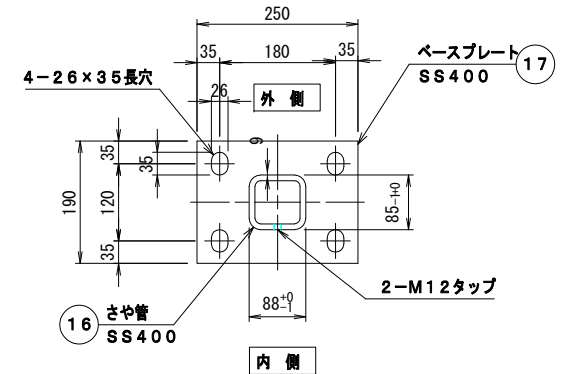
通し部



C-C断面



ベース部詳細



部材	表面仕上	仕上色	備考
防護柵	アルミニウム押出形材	陽極酸化塗装複合皮膜 (A2)	シルバー
	ベースさや管	HDZ55	—
	アンカーボルト類	HDZ35	—

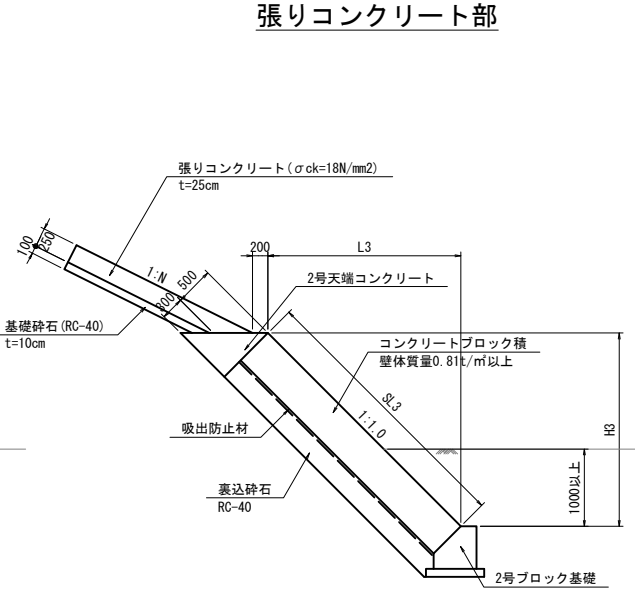
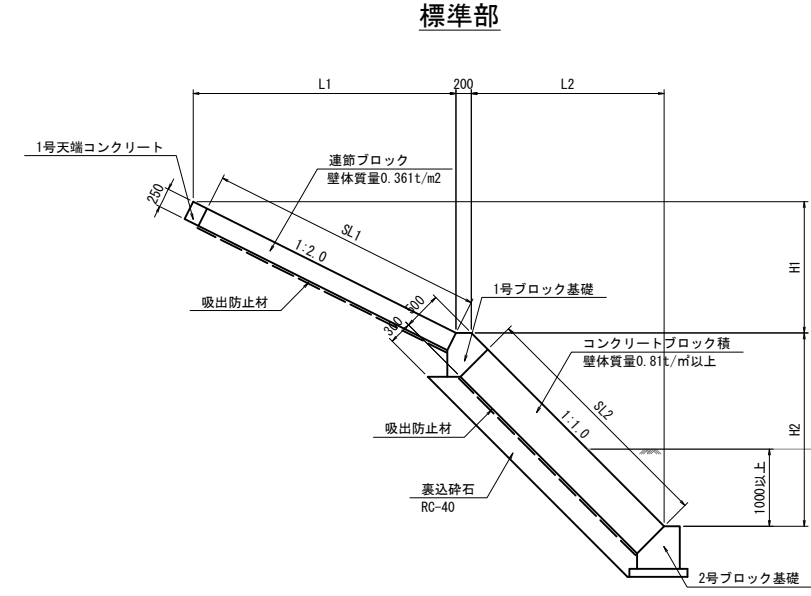
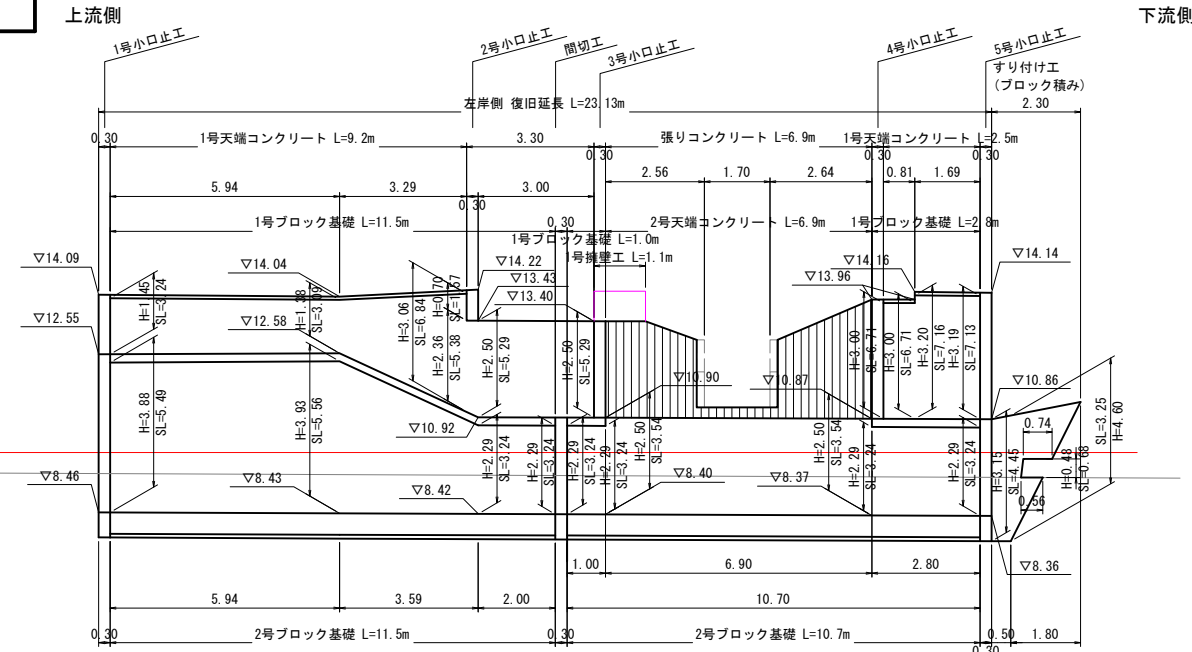
図面番号	24 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	宮地川橋 左岸側付帯工詳細図(その1) 番号		
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			
工事番号 第5495号			

宮地川橋 左岸側付帯工詳細図(その1) S=1:100

注1) 現地状況を確認し、適時対応して施工すること。
注2) 護岸端部は現況に擦りつくように調整して施工すること。

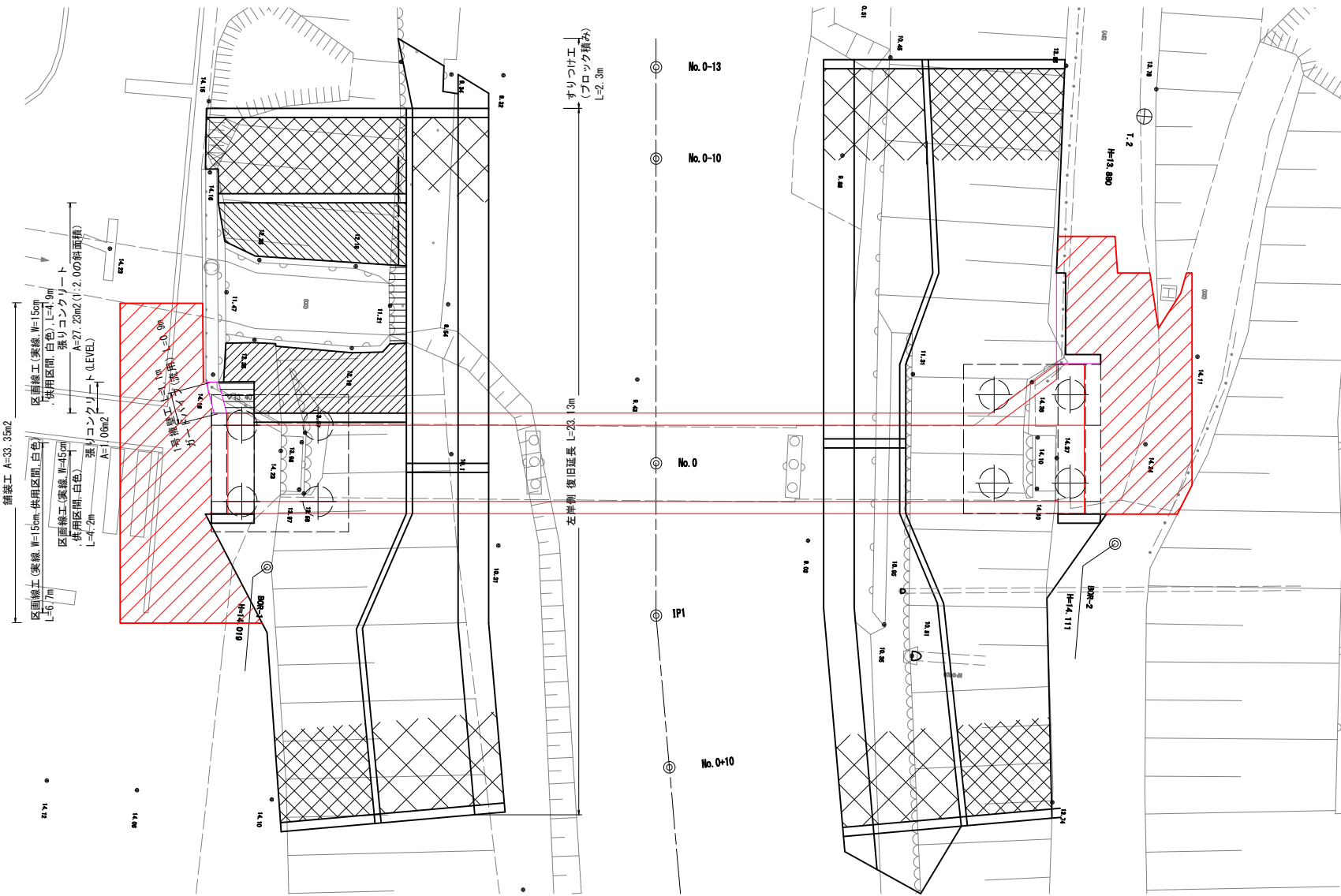
左岸側展開図 S=1:100

コンクリートブロック積み S=1:50

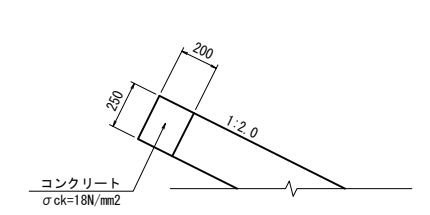


平面図 S=1:100

注) 張りコンクリートは現地状況に合わせて範囲や勾配を調整のこと。

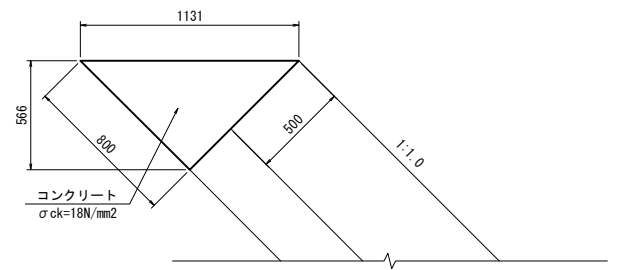


1号天端コンクリート S=1:20



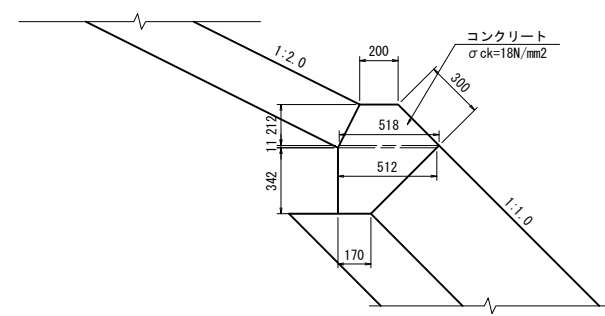
数量表 10m当り		
名称	算式	数量
コンクリート	$0.200 \times 0.250 \times 10.000$	0.500 m ³
型枠	0.250×10.000	2.500 m ²

2号天端コンクリート S=1:20



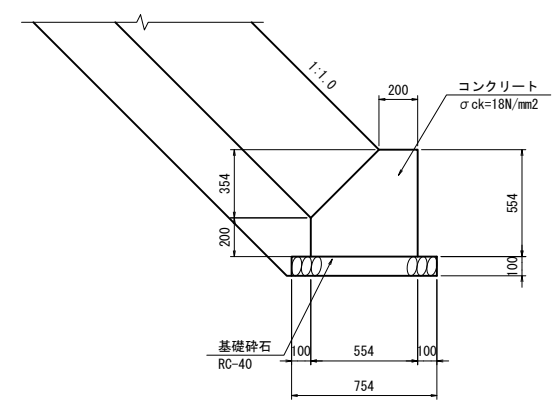
数量表 10m当り		
名称	算式	数量
コンクリート	$1/2 \times 1.131 \times 0.566 \times 10.000$	3.201 m ³

1号ブロック基礎 S=1:20



数量表 10m当り		
名称	算式	数量
コンクリート	$(1/2 \times (0.200 + 0.518) \times 0.212 + 1/2 \times (0.518 + 0.512) \times 0.011 + 1/2 \times (0.512 + 0.170) \times 0.342) \times 10.000$	1.984 m ³
型枠	$(0.300 + 0.342) \times 10.000$	6.420 m ²

2号ブロック基礎 S=1:20



数量表 10m当り		
名称	算式	数量
コンクリート	$(0.554 \times 0.554 - 1/2 \times 0.354 \times 0.354) \times 10.000$	2.443 m ³
型枠	$(0.554 + 0.200) \times 10.000$	7.540 m ²
基礎砕石	0.754×10.000	7.540 m ²

図面番号	25 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	宮地川橋 左岸側付帯工詳細図(その2)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

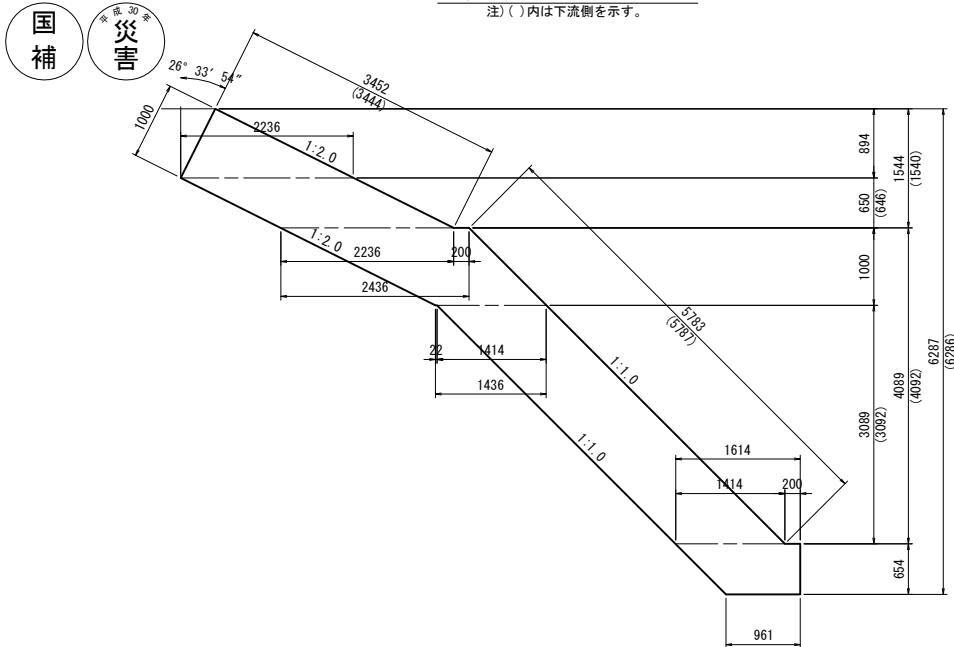
宮地川橋 左岸側付帯工詳細図(その2) S=1:50

注) 現地状況を確認し、適時対応して施工すること。

工事番号 第5495号

1号小口止工 S=1:50

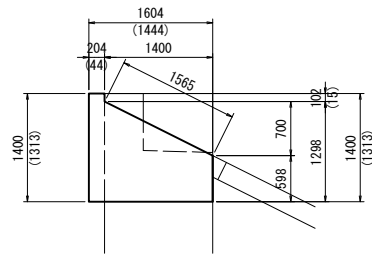
注) ()内は下流側を示す。



名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$\{1/2 \times 2.236 \times 0.894 + 2.236 \times 1/2 \times (0.650 + 0.646) + 1/2 \times (2.436 + 1.436) \times 1.000 + 1.414 \times 1/2 \times (3.089 + 3.092) + 1/2 \times (1.614 + 0.961) \times 0.654\} \times 0.300$	2.879 m ³
型枠	小型構造物	$\{1/2 \times 2.236 \times 0.894 + 2.236 \times 1/2 \times (0.650 + 0.646) + 1/2 \times (2.436 + 1.436) \times 1.000 + 1.414 \times 1/2 \times (3.089 + 3.092) + 1/2 \times (1.614 + 0.961) \times 0.654\} \times 2 \times (0.654 + 1.000) \times 0.300$	19.689 m ²
化粧型枠	小型構造物	$1/2 \times (3.452 + 3.444 + 5.783 + 5.787) \times 0.300$	2.770 m ²

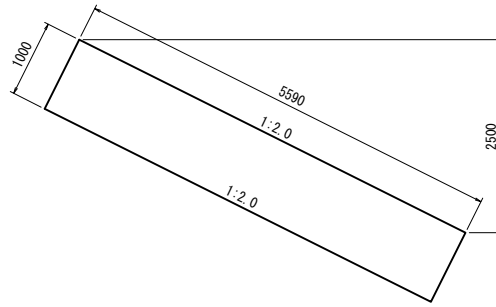
2号小口止工 S=1:50

注) ()内は上流側を示す。



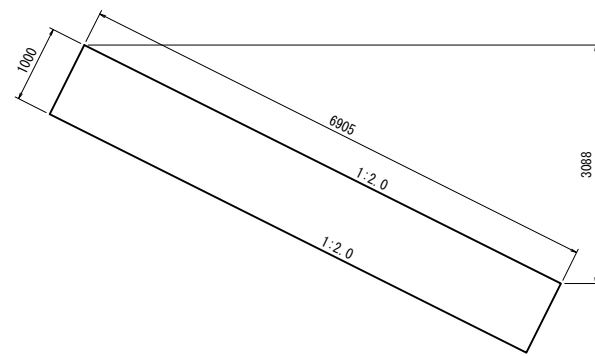
名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$\{1/2 \times (0.204 \times 1.400 + 0.044 \times 1.313) + 1.400 \times 1/2 \times (1.298 + 0.598)\} \times 0.300$	0.450 m ³
型枠	小型構造物	$0.204 \times 1.400 + 0.044 \times 1.313 + 1.400 \times 1/2 \times (1.298 + 0.598) + 1/2 \times (1.400 + 1.313 + 0.598 + 0.598 + 0.102 + 0.015) \times 0.300$	2.274 m ²
化粧型枠	小型構造物	1.565×0.300	0.470 m ²
目地材	t=10mm	$1.400 \times 1/2 \times (1.298 + 0.598)$	1.327 m ²

3号小口止工 S=1:50



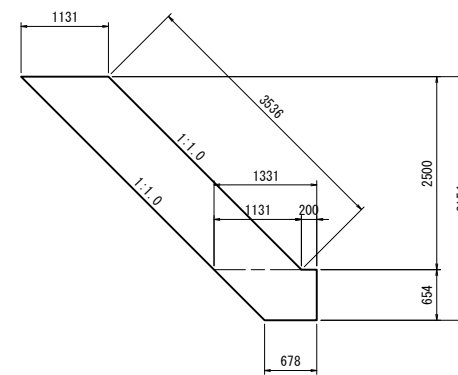
名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1.000 \times 5.590 \times 0.300$	1.677 m ³
型枠	小型構造物	$1.000 \times 5.590 \times 2 + 1.000 \times 0.300$	11.480 m ²
化粧型枠	小型構造物	5.590×0.300	1.677 m ²

4号小口止工 S=1:50



名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1.000 \times 6.905 \times 0.300$	2.072 m ³
型枠	小型構造物	$1.000 \times 6.905 \times 2 + 1.000 \times 0.300$	14.110 m ²
化粧型枠	小型構造物	6.905×0.300	2.072 m ²

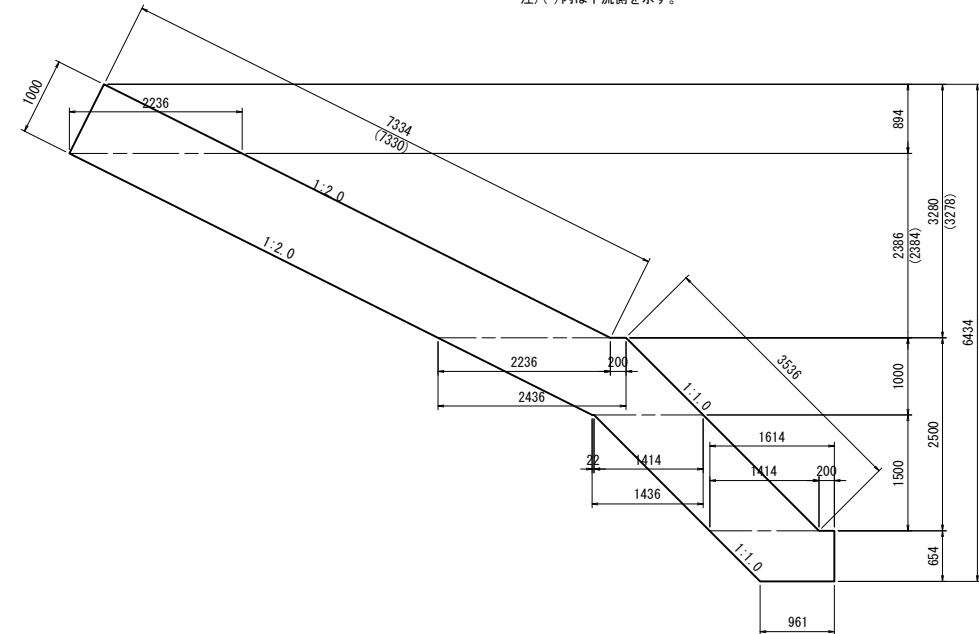
間切工 S=1:50



名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2 \times (1.131 + 1.131) \times 2.500 + 1/2 \times (1.331 + 0.678) \times 0.654 \times 0.300$	1.045 m ³
型枠	小型構造物	$\{1/2 \times (1.131 + 1.131) \times 2.500 + 1/2 \times (1.331 + 0.678) \times 0.654\} \times 2 \times 0.654 \times 0.300$	7.165 m ²
化粧型枠	小型構造物	3.536×0.300	1.061 m ²

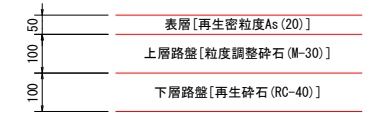
5号小口止工 S=1:50

注) ()内は下流側を示す。

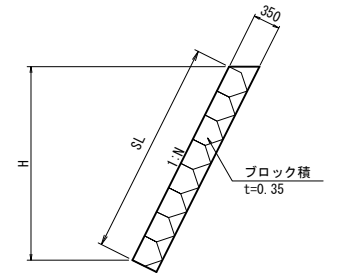


名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$\{1/2 \times 2.236 \times 0.894 + 2.236 \times 1/2 \times (2.386 + 2.384) + 1/2 \times (2.436 + 1.436) \times 1.000 + 1.414 \times 1.500 + 1/2 \times (1.614 + 0.961) \times 0.654\} \times 0.300$	3.369 m ³
型枠	小型構造物	$\{1/2 \times 2.236 \times 0.894 + 2.236 \times 1/2 \times (2.386 + 2.384) + 1/2 \times (2.436 + 1.436) \times 1.000 + 1.414 \times 1.500 + 1/2 \times (1.614 + 0.961) \times 0.654\} \times 2 \times (0.654 + 1.000) \times 0.300$	22.956 m ²
化粧型枠	小型構造物	$1/2 \times (7.334 + 7.330 + 3.536 + 3.536) \times 0.300$	3.260 m ²

舗装構成 S=1:10



すりつけ工 (ブロック積) S=1:50



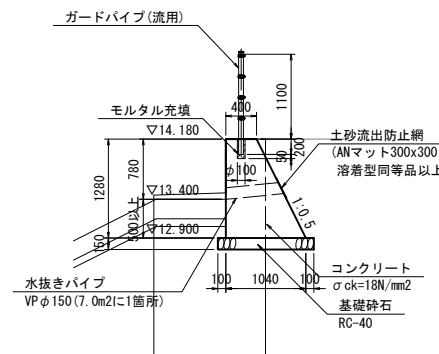
材料表 10m2当たり

名称	規格	数量
積ブロック	控え 35cm	10.00 m ²
隅込コンクリート		2.200 m ³

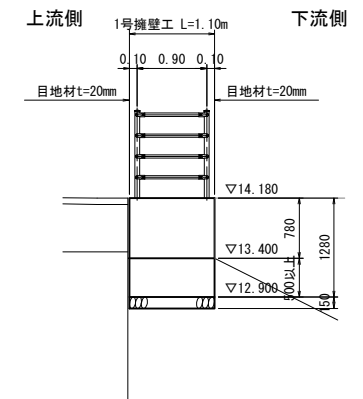
1号擁壁工 S=1:50

注) ガードパイプは既存の物を切断、加工等を行い使用すること。

断面図



展開図



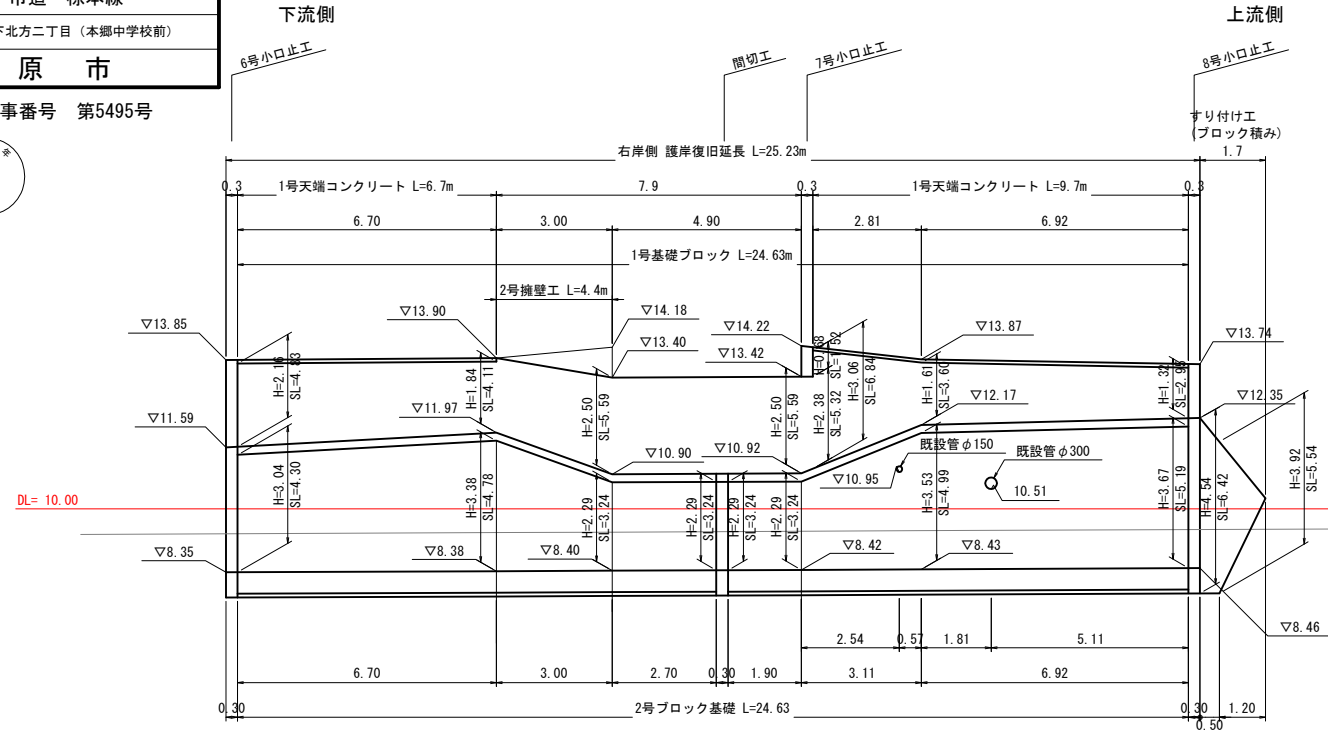
図面番号	26 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	宮地川橋 右岸側付帯工詳細図(その1) 番号		
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			
工事番号 第5495号			

宮地川橋 右岸側付帯工詳細図(その1) S=1:100

注1) 現地状況を確認し、適時対応して施工すること。
 注2) 護岸端部は現況に擦りつくように調整して施工すること。

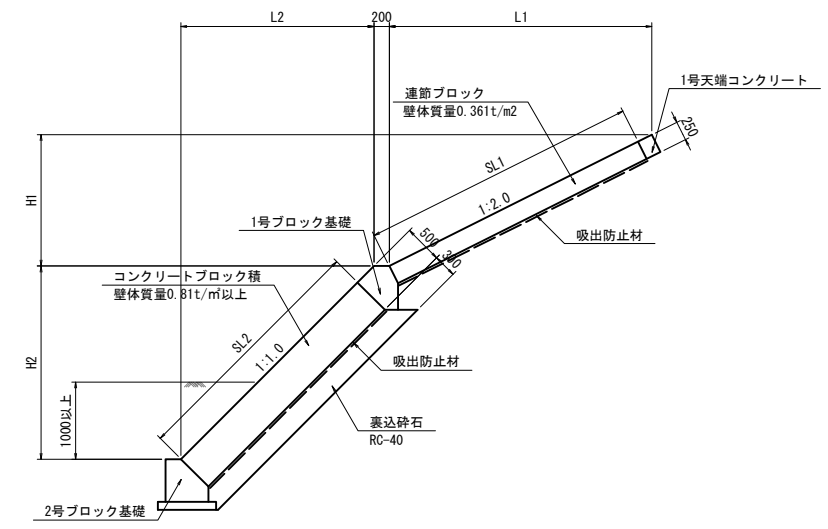
右岸側展開図 S=1:100

注) 既設管の位置に留意して施工すること。

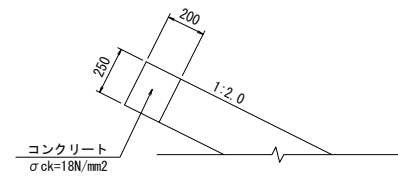


平面図 S=1:100

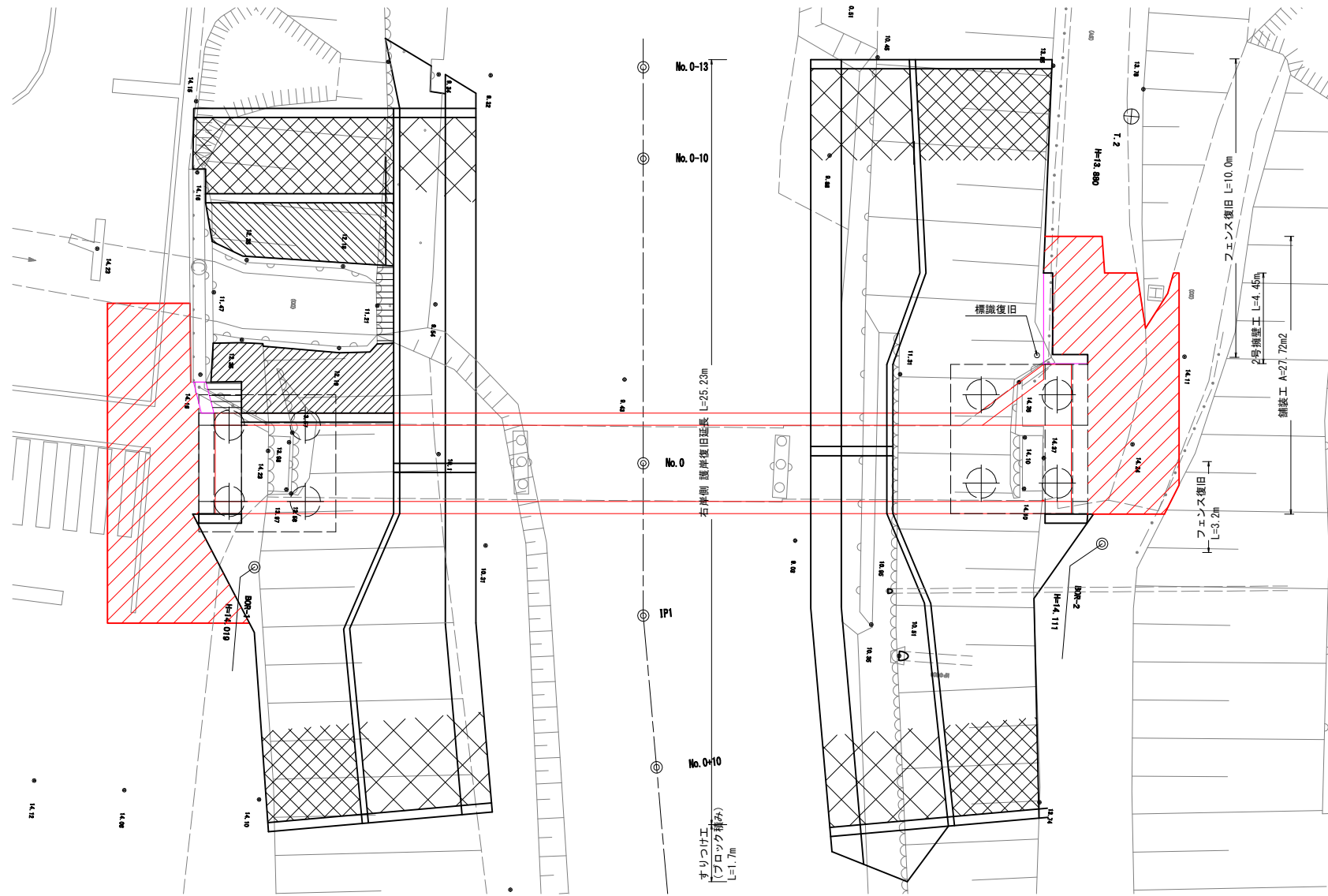
コンクリートブロック積み S=1:50



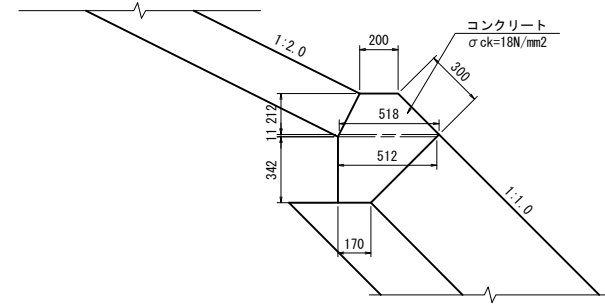
1号天端コンクリート S=1:20



数量表		10m当り
名称	算式	数量
コンクリート	$0.200 \times 0.250 \times 10.000$	0.500 m ³
型枠	0.250×10.000	2.500 m ²

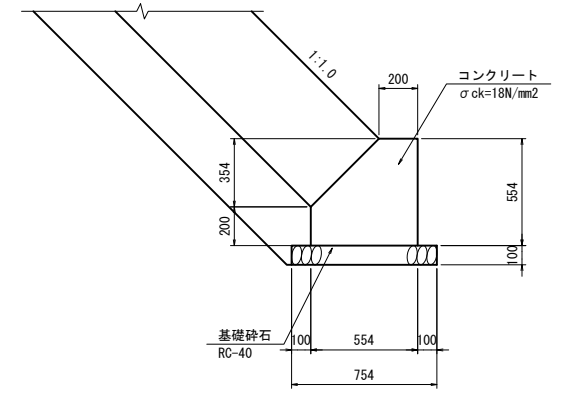


1号ブロック基礎 S=1:20



数量表		10m当り
名称	算式	数量
コンクリート	$\frac{1}{2} \times (0.200 + 0.518) \times 0.212 + \frac{1}{2} \times (0.518 + 0.512) \times 0.011 + \frac{1}{2} \times (0.512 + 0.170) \times 0.342 \times 10.000$	1.984 m ³
型枠	$(0.300 + 0.342) \times 10.000$	6.420 m ²

2号ブロック基礎 S=1:20



数量表		10m当り
名称	算式	数量
コンクリート	$(0.554 \times 0.554 - 1/2 \times 0.354 \times 0.354) \times 10.000$	2.443 m ³
型枠	$(0.554 + 0.200) \times 10.000$	7.540 m ²
基礎砕石	0.754×10.000	7.540 m ²

図面番号	27 / 27	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	宮地川橋 右岸側付帯工詳細図(その2)	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

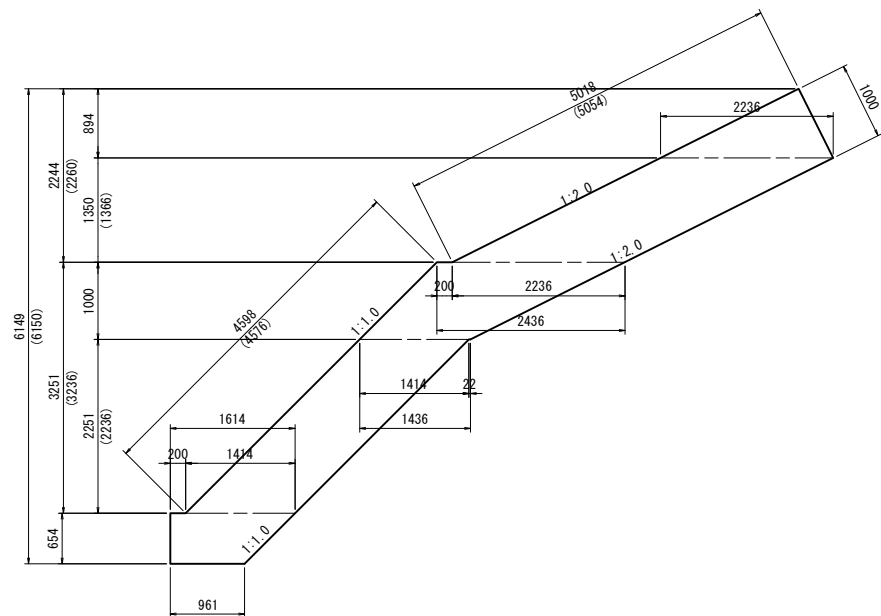
宮地川橋 右岸側付帯工詳細図(その2) S=1:50

注)現地状況を確認し、適時対応して施工すること。

工事番号 第5495号

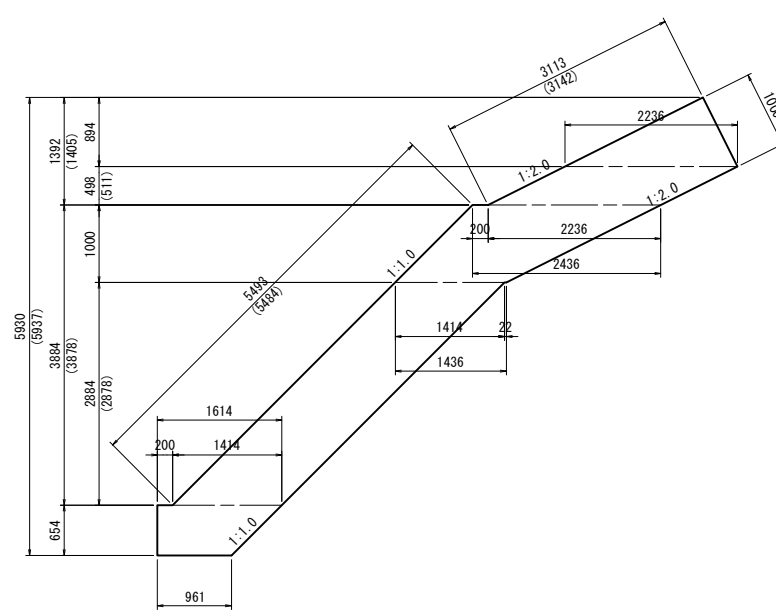


6号小口止工 S=1:50
注)()内は下流側を示す。



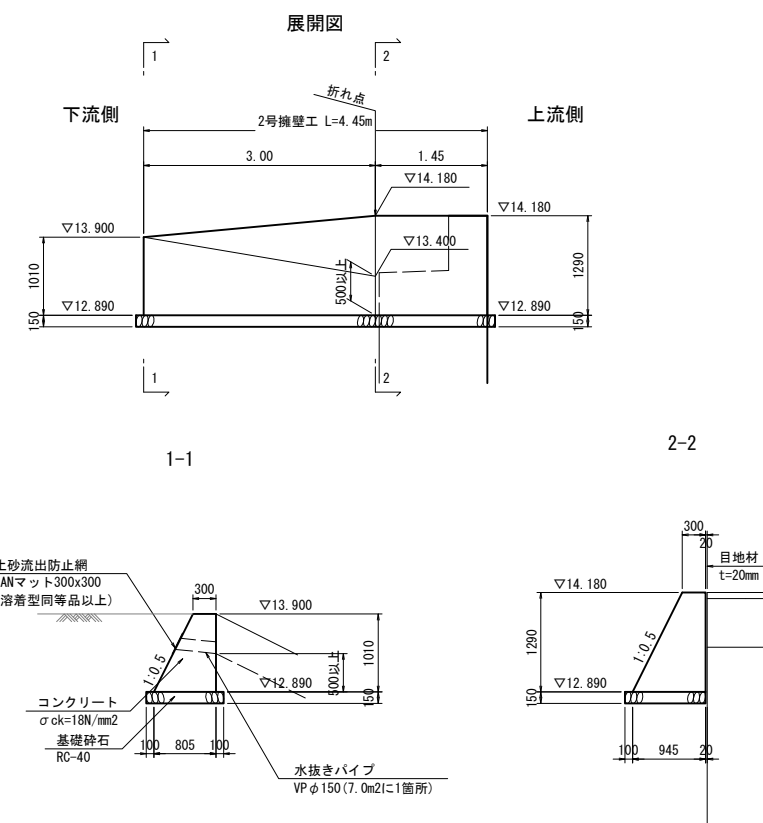
数量表			1箇所当り
名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$[1/2 \times 2.236 \times 0.894 + 2.236 \times 1/2 \times (1.350 + 1.366) + 1/2 \times (2.436 + 1.436) \times 1.000 + 1.414 \times 1/2 \times (2.251 + 2.236) + 1/2 \times (1.614 + 0.961) \times 0.654] \times 0.300$	2.996 m ³
型枠	小型構造物	$[1/2 \times 2.236 \times 0.894 + 2.236 \times 1/2 \times (1.350 + 1.366) + 1/2 \times (2.436 + 1.436) \times 1.000 + 1.414 \times 1/2 \times (2.251 + 2.236) + 1/2 \times (1.614 + 0.961) \times 0.654] \times 2 \times (0.654 + 1.000) \times 0.300$	20.469 m ²
化粧型枠	小型構造物	$1/2 \times (5.018 + 5.054 + 4.598 + 4.576) \times 0.300$	2.887 m ²

8号小口止工 S=1:50
注)()内は下流側を示す。

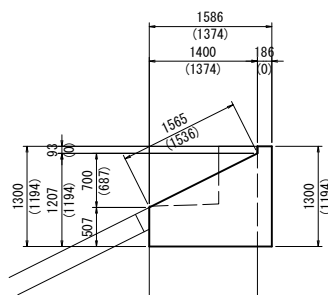


数量表			1箇所当り
名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$[1/2 \times 2.236 \times 0.894 + 2.236 \times 1/2 \times (0.498 + 0.511) + 1/2 \times (2.436 + 1.436) \times 1.000 + 1.414 \times 1/2 \times (2.884 + 2.878) + 1/2 \times (1.614 + 0.961) \times 0.654] \times 0.300$	2.694 m ³
型枠	小型構造物	$[1/2 \times 2.236 \times 0.894 + 2.236 \times 1/2 \times (0.498 + 0.511) + 1/2 \times (2.436 + 1.436) \times 1.000 + 1.414 \times 1/2 \times (2.884 + 2.878) + 1/2 \times (1.614 + 0.961) \times 0.654] \times 2 \times (0.654 + 1.000) \times 0.300$	18.455 m ²
化粧型枠	小型構造物	$1/2 \times (3.113 + 3.142 + 5.493 + 5.484) \times 0.300$	2.585 m ²

2号擁壁工 S=1:50
(SGW42)

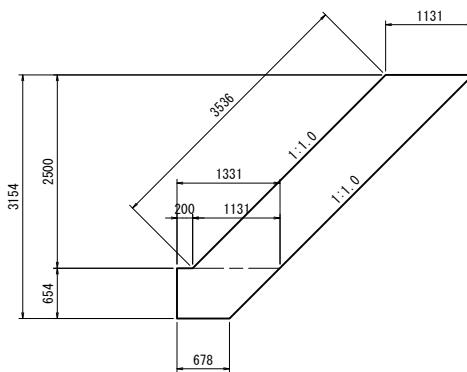


7号小口止工 S=1:50
注)()内は上流側を示す。



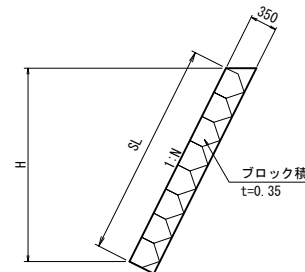
数量表			1箇所当り
名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2 \times [0.186 \times 1.300 + 1.400 \times 1/2 \times (1.207 + 0.507) + 1.374 \times 1/2 \times (1.194 + 0.507)] \times 0.300$	0.392 m ³
型枠	小型構造物	$0.186 \times 1.300 + 1.400 \times 1/2 \times (1.207 + 0.507) + 1.374 \times 1/2 \times (1.194 + 0.507) + 1/2 \times (1.300 + 1.194 + 0.093 + 0.507 + 0.507) \times 0.300$	3.150 m ²
化粧型枠	小型構造物	$1/2 \times (1.565 + 1.536) \times 0.300$	0.465 m ²
目地材	t=10mm	$1.400 \times 1/2 \times (1.207 + 0.507)$	1.200 m ²

間切工 S=1:50



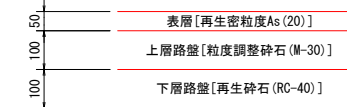
数量表			1箇所当り
名称	規格	算式	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$[1/2 \times (1.131 + 1.131) \times 2.500 + 1/2 \times (1.331 + 0.678) \times 0.654] \times 0.300$	1.045 m ³
型枠	小型構造物	$[1/2 \times (1.131 + 1.131) \times 2.500 + 1/2 \times (1.331 + 0.678) \times 0.654] \times 2 \times 0.654 \times 0.300$	7.165 m ²
化粧型枠	小型構造物	3.536×0.300	1.061 m ²

すりつけ工 S=1:50
(ブロック積)



材料表			10m2当たり
名称	規格	数量	
積ブロック	控え 35cm	10.00 m ²	
隅込コンクリート		2.200 m ³	

舗装構成 S=1:10



参 考 資 料

一橋梁災害復旧工事（市道本郷町椋本線 宮地川橋）上部工一

総括情報表

変更回数	0	≪凡例≫ Co …コンクリート As …アスファルト DT …ダンプトラック BH …バックホウ CC …クローラクレーン TC …トラッククレーン RTC…ラフテレーンクレーン	
適用単価地区	65 三原市(本郷)		
単価適用日	0-01. 12. 01(0)		
諸経費体系	1 公共(一般)		
	当世代	前世代	
工種	08 鋼橋架設工事		
施工地域・工事場所区分	00 補正なし		
復興補正区分	00 補正なし		
週休補正区分	00 補正なし		
現場事務所等の貸与区分	00 補正なし		
冬期補正係数	00 補正なし		
緊急工事区分	00 通常工事 0%		
前払金支出割合区分	00 補正無し		
契約保証区分	01 金銭的保証(0.04%)		
消費税率(%)	10		
建設技能労働者や交通誘導員等の現場労働者にかかる経費として、労務費のほか各種経費（法定福利費の事業者負担額，労務管理費，安全訓練等に要する費用等）が必要であり，本積算ではこれらを現場管理費等の一部として率計上している。			

内 訳 表

一橋梁災害復旧工事（市道本郷町棕本線 宮地川橋）上部工一

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費					X1000
舗装					Y1E02 レベル1
	1	式			
舗装工					Y1E0203 レベル2
	1	式			
橋面防水工					Y1E020303 レベル3
	1	式			
橋面防水 塗膜系					Y1E02030301 レベル4
	71	m2			
橋面防水工(新設) 塗膜系防水 アスファルト系 [規]200m2未満					SS000253 0
	71	m2			単第0-0001 表
成形目地材 厚5mm×幅30mm (参考)セロシールSSテープ					TH007250 0
	62	m			
排水用導水管 φ12mm ステンレス製					TH004182 0
	34	m			
橋梁用排水部品 フレキシブルチューブSUS304 20A*1000 (片側ナット付)					F0000000106 0
	2	本			

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
橋梁用排水部品 フレキシブルチューブSUS304 20A*1200 (片側ナット付)	2	本			F0000000107 0
橋梁用排水部品 スラブドレーンSD1	1	組			F0000000102 0
橋梁用排水部品 スラブドレーンSD2, 3	2	組			F0000000103 0
橋梁用排水部品 スラブドレーンSD4	1	組			F0000000104 0
橋梁用排水部品 SDキャップ 新設用	4	個			F0000000101 0
橋梁用排水部品 固定金具 SUS パイラック3W+クリップ付	4	組			F0000000105 0
アスファルト舗装工 橋面	1	式			Y1E020304 レベル3
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚30mm	71	m2			Y1E02030409レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚30mm	71	m2			SPK19040243 0

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
アスファルト舗装工	1	式			Y1E020304 レベル3
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30	61	m2			Y1E02030401 レベル4
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30	61	m2			SPK19040234 0 単第0-0003 表
上層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RM-30	61	m2			Y1E02030403 レベル4
上層路盤(車道・路肩部) RM-30 全仕上り厚100mm 1層施工	61	m2			SPK19040236 0 単第0-0004 表
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚50mm	61	m2			Y1E02030409 レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚50mm	61	m2			SPK19040243 0 単第0-0005 表
防護柵工	1	式			Y2999 レベル2
防止柵工	1	式			Y1E020702 レベル3

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
金網・支柱(立入防止柵) 支柱間隔2m	13	m			Y1E02070202レベル4
金網・支柱(立入防止柵) 基礎ブロック 支柱間隔2m	13	m			SPK19040254 0 単第0-0006 表
ネットフェンス<丸パイプ型>亜鉛めっき 高張力, 2.6×56支柱めっき H1200	13	m			TH001142 0
橋梁用高欄 アルミ製 H=1000mm	53	m			Y1E03060601レベル4
橋梁用高欄 高欄(各種) 設置 組立式 塗装	53	m			SPK19040298 0 単第0-0007 表
橋梁用高欄 アルミ製 H=1000mm	1	式			F0000000301 0
標識工	1	式			Y2999 レベル2
小型標識工	1	式			Y1E020801 レベル3
標識柱 単柱式 メッキ品	1	基			Y1E02080101レベル4

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
標識柱・基礎設置(路側式)[単柱式・複柱式] 単柱式 メッキ品 柱径φ60.5 [規]2基以下	1	基			SS000067 0 単第0-0008 表
標識板 警戒・規制・指示・路線番号標識	1	枚			Y1E02080102レベル4
標識板設置 警戒・規制・指示・路線番号標識 [規]2基以下	1	基			SS000223 0 単第0-0009 表
区画線工	1	式			Y1E0209 レベル2
区画線工	1	式			Y1E020901 レベル3
溶解式区画線 実線 W=15cm 供用区間 白色 排水性舗装用無	12	m			Y1E02090101レベル4
区画線設置(溶解式)	12	m			SDT00001 0 単第0-0010 表
溶解式区画線 実線 W=45cm 供用区間 白色 排水性舗装用無	4	m			Y1E02090101レベル4
区画線設置(溶解式)	4	m			SDT00001 0 単第0-0011 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鋼橋上部	1	式			Y1E03 レベル1
組立鋼製橋梁	1	式			Y2999 レベル2
購入品費	1	式			Y3999 レベル3
購入	1	式			Y4999 レベル4
【鋼橋門扉等工事原価】 共通仮設費[対象外], 現場管理費[対象外] 一般管理費[対象]					#0044
合成床版橋 ベース価格	29.464	t			F000000001 0
合成床版橋質量エキストラ 質量25~50t未満	29.464	t			F000000002 0
合成床版橋規格エキストラ 耐候性鋼材仕様	26.284	t			F000000003 0
合成床版橋規格エキストラ 桁高変化	29.464	t			F000000004 0

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
合成床版橋規格エキストラ 垂直補剛材	112.8	m			F0000000005 0
合成床版橋規格エキストラ 桁桁	1	本			F0000000006 0
合成床版橋 桁端部塗装 塗装面積40m2未満	1	式			F0000000007 0
工場塗装 製品プラスチック、無機シリコントップコート30μm 工場管理費含む	162	m2			V2001 0 単第0-0012 表
工場製品輸送工	1	式			Y1E0302 レベル2
輸送工	1	式			Y1E030201 レベル3
輸送	1	式			Y1E03020101レベル4
	30.4	t			
鋼橋工場製作輸送費 鈹桁(鋼床版鈹桁のみ) 運搬距離160km	30.4	t			S3070027 0 単第0-0015 表
現場取卸(鋼桁)	30.4	t			Y1E03020103レベル4

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場取卸(鋼桁) ラフテレーンクレーン油圧伸縮ジブ型 50t吊	30.4	t			SPK19040143 0 単第0-0016 表
鋼橋架設工	1	式			Y1E0303 レベル2
地組工	1	式			Y1E030301 レベル3
地組	27.4	t			Y1E03030101レベル4
地組工 鋳桁・箱桁・少数I桁・細幅箱桁・ラーメン	27.4	t			S3106 0 単第0-0017 表
移動式クレーン賃料, 機械器具損料	1	式			S3100 0 単第0-0018 表
架設工(クレーン架設)	1	式			Y1E030302 レベル3
桁架設 鋳桁ラーメン(鋳桁形式)	30.4	t			Y1E03030205レベル4
架設工(移動式クレーン) 鋳桁・箱桁・少数I桁・細幅箱桁・ラーメン 鋳桁ラーメン(鋳桁形式)	30.4	t			V3104 0 単第0-0019 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
移動式クレーン賃料, 機械器具損料	1	式			S3100 0 単第0-0020 表
合成床版橋 側面型枠板	57	m			F0000000008 0
支承工	1	式			Y1E030308 レベル3
ゴム支承 250*220*74 te12mm*3層	4	個			Y1E03030801 レベル4
ゴム支承 Aタイプ(パッドタイプ) 据付	4	個			S3070047 0 単第0-0021 表
支承充填材(無収縮モルタル) セメント系プレミックスタイプ	0.04	m3			T2021 0
【鋼橋門扉等工事原価】 共通仮設費[対象外], 現場管理費[対象外] 一般管理費[対象]					#0044
ゴム支承 250*220*74 te12mm*3層 滑動防止装置付き	4	枚			F0000000405 0
ゴム支承 250*220*88 te12mm*4層	4	個			Y1E03030801 レベル4

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
ゴム支承 Aタイプ(パッドタイプ)据付	4	個			S3070047 0 単第0-0021 表
支承充填材(無収縮モルタル) セメント系プレミックスタイプ	0.04	m3			T2021 0
【鋼橋門扉等工事原価】 共通仮設費[対象外], 現場管理費[対象外] 一般管理費[対象]					#0044
ゴム支承 250*220*88 te12mm*4層 滑動防止装置付き	4	枚			F0000000406 0
防蝕アンカー装置	6	組			Y4999 レベル4
防蝕アンカー装置 S35CN F42D*860 ST-SGN12	3	本			F0000000401 0
防蝕アンカー装置 S35CN M42D*860 ST-SGN12	3	本			F0000000402 0
防蝕スポンジ 20*150*150	3	組			F0000000403 0
防蝕スポンジ 20*250*150	3	組			F0000000404 0

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
異形棒鋼<JISG3112> SD295A, D10 単位質量0.56kg/m	20	kg			T0173 0
支承充填材(無収縮モルタル) セメント系プレミックスタイプ	0.05	m3			T2021 0
現場継手工					Y1E030309 レベル3
本締めボルト	1	式			Y1E03030903レベル4
本締め工	376	本			S3110 0
高力トルシアボルトS10T M22×60 単位質量493g/組	56	組			単第0-0022 表 T1020145 0
高力トルシアボルト(耐候性)S10TW M22×70 単位質量523g/組	112	組			TH001842 0
高力トルシアボルト(耐候性)S10TW M22×110 単位質量643g/組	208	組			TH001858 0
移動式クレーン賃料, 機械器具損料	1	式			S3100 0 単第0-0023 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
床版工	1	式			Y1E0305 レベル2
合成床版工	1	式			Y1E030502 レベル3
鉄筋 SD345_D16～D25	0.88	t			Y1E03050203レベル4
鉄筋工 SD345_D16～D25 一般構造物 [規]10t以上	0.88	t			SS000099 0 単第0-0024 表
鉄筋 SD345_D13	0.80	t			Y1E03050203レベル4
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t以上	0.80	t			SS000099 0 単第0-0025 表
コンクリート 30-12-25	19	m3			Y1E03050204レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 コンクリート(各種) コンクリートポンプ車打設	19	m3			SPK19040150 0 単第0-0026 表
養生工	96	m2			Y4999 レベル4

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
養生(鋼橋床版)	96	m2			SPK19040415 0 単第0-0027 表
型枠 型枠の補正係数(K)_補正なし	14	m2			Y1E03050202レベル4
型枠(鋼橋床版) 型枠の補正係数(K)_補正なし 吊金具取付(材料費含む)_工場	14	m2			SPK19040414 0 単第0-0028 表
橋梁付属物工	1	式			Y1E0306 レベル2
伸縮装置工	1	式			Y1E030601 レベル3
鋼・ゴム製伸縮装置 t=20mm 歩道用	3.3	m			Y1E03060101レベル4
伸縮継手装置設置工(新設) 普通型	3.3	m			SS000199 0 単第0-0029 表
伸縮装置 t=20mm 歩道用	3.3	m			F0000000201 0
鋼・ゴム製伸縮装置 t=35mm 歩道用	4.9	m			Y1E03060101レベル4

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
伸縮継手装置設置工(新設) 普通型	4.9	m			SS000199 0 単第0-0029 表
伸縮装置 t=35mm 歩道用	5	m			F0000000202 0
排水装置工	1	式			Y1E030603 レベル3
排水柵 φ 114.3*4.5*605 H=295 W=330	2	箇所			Y1E03060301レベル4
排水柵 橋梁用排水柵(各種)	2	箇所			SPK19040296 0 単第0-0030 表
橋梁用排水部品 排水管 STKR400 φ 114.3*4.5*605 H=295 W=330	2	本			F0000000110 0
排水管 VP管	2	m			Y1E03060302レベル4
排水管 VP管	2	m			SPK19040417 0 単第0-0031 表
橋梁用排水部品 排水管VP150 L=830-850 (穴あけ45° カット)	2	本			F0000000109 0

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
地覆工	1	式			Y1E030604 レベル3
場所打地覆 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB	3	m3			Y1E03060401レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB 人力打設	3	m3			SPK19040150 0 単第0-0032 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	8	m2			SPK19040152 0 単第0-0033 表
銘板工	1	式			Y1E030608 レベル3
橋名板 橋名板 300×150×15	4	枚			Y1E03060801レベル4
橋名板取付 橋名板 300×150×15	4	箇所			SPK19040297 0 単第0-0034 表
橋歴板 橋歴板 300×200×13	1	枚			Y1E03060802レベル4
橋名板取付 橋歴板 300×200×13	1	箇所			SPK19040297 0 単第0-0035 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
橋梁下部	1	式			Y1E05 レベル1
仮設工	1	式			Y1E0512 レベル2
工事用道路工	1	式			Y1E051201 レベル3
工事用道路盛土 設置（流用）	940	m3			Y1E05120101レベル4 STEP5、上部工（流用土）
路体(築堤)盛土 施工幅員4.0m以上 施工数量10,000m3未満 障害無し	940	m3			SPK19040004 0 単第0-0036 表
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	940	m3			SPK19040007 0 単第0-0037 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離0.3km以下	1,000	m3			SPK19040002 0 単第0-0038 表
工事用道路盛土 撤去	940	m3			Y1E05120101レベル4
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	940	m3			SPK19040001 0 単第0-0039 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離6.5km以下(5.5km超)	1,000	m3			SPK19040002 0 単第0-0040 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
処分費 土砂	1,000	m3			F9000000001 0
仮水路工	1	式			Y1E051208 レベル3
コルゲートパイプ φ2500	60	m			Y1E05120802レベル4 123日
コルゲートパイプ 据付・撤去 ラップ型 期間6ヶ月未満(損料率 円形2形, 呼び径2500mm, 板厚2.7mm)	60	m			SPK19040098 0 単第0-0041 表
土のう	43	袋			Y1E05120806レベル4
大型土のう製作	43	袋			SHD10007 0 単第0-0042 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離5.5km以下(4.0km超)	40	m3			SPK19040002 0 単第0-0044 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
処理土	40	m3			F9000000007 0
大型土のう設置 作業半径 6m以下	43	袋			SHD10009 0 単第0-0045 表
大型土のう撤去 作業半径 6m以下	43	袋			SHD10011 0 単第0-0047 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離6.5km以下(5.5km超)	40	m3			SPK19040002 0 単第0-0040 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
処分費 土砂	40	m3			F9000000001 0
汚濁防止工	1	式			Y1E051215 レベル3
土のう	45	袋			Y1E05120806レベル4
大型土のう撤去 作業半径 6m以下	45	袋			SHD10011 0 単第0-0047 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離6.5km以下(5.5km超)	40	m3			SPK19040002 0 単第0-0040 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
処分費 土砂	40	m3			F9000000001 0
交通管理工	1	式			Y1E051221 レベル3
交通誘導警備員	66	人			Y1E05122101レベル4
交通誘導警備員B	66	人			R0369 0
直接工事費 #0020計=支給品等(材料), 無償貸付					
運搬費					Z0004
運搬費	1	式			YZZ04 レベル2

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
運搬費	1	式			YZZ04001 レベル3
重建設機械分解組立輸送費	1	回			YZZ04001003レベル4
重建設機械分解組立輸送 クローラクレーン系 35t吊超え 80t吊以下	1	回			S8115 0
仮設材運搬費	14.6	t			単第0-0049 表 YZZ04001004レベル4
仮設材等(鋼矢板, H鋼, 覆工板, 敷鉄板等)運搬 運搬距離 22.4km 製品長 12m以内	1	式			S1000007 0 単第0-0050 表
共通仮設費率分					Z0019
計算情報…… 対象額……… 率………					
*** 共通仮設費計 ***					
*** 純工事費 ***					

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場管理費 計算情報…… 対象額…… 率……		率補正率……			
** 工事原価 **					
一般管理费率分 計算情報…… 対象額…… 率……					前払補正率…
契約保証費 計算情報…… 対象額…… 率……					当初請対額 当初対象額
一般管理費計					
** 工事価格 **					
** 消費税相当額 ** 計算情報…… 対象額…… 率……					
** 工事費計 **					
** 契約保証費計 **					

施 工 単 価 表

一橋梁災害復旧工事（市道本郷町椋本線 宮地川橋）上部工一

施工単価表

橋面防水工(新設) 塗膜系防水
 アスファルト系 [規]200m2未満

SS000253

単第0-0001 表

1 m2 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
塗膜系防水【材工共】 アスファルト系 新設	1.000	m2			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=2 [規]200m2未満			C=1 -		

施工単価表

頁0-0002

表層(車道・路肩部)

SPK19040243

単第0-0002 表

平均幅員1.4m以上3.0m以下

1層当り平均仕上厚30mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.86%

労務構成比:

13.79%

材料構成比: 84.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,510.80000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>アスファルトフィニッシャ ホイール型 舗装幅1.4~3.0m	1.30%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅1.4~3.0m		KTPC00059 KTPT00059
<賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3~4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.27%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3~4t		KTPC00009 KTPT00009
<賃>タイヤローラ 質量3~4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.24%		タイヤローラ 質量3~4t		KTPC00057 KTPT00057
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	5.14%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	3.54%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	3.48%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	1.23%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

頁0-0003

表層(車道・路肩部)

SPK19040243

単第0-0002 表

平均幅員1.4m以上3.0m以下

1層当り平均仕上厚30mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.86%

労務構成比:

13.79%

材料構成比: 84.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,510.80000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(13)	84.11%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPC00024 TTPT00284
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	0.24%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		E9999
A=3 平均幅員1.4m以上3.0m以下 C=7 再生密粒度アスファルト混合物(13) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=30 1層当り平均仕上り厚 E=5 瀝青材料無し H=1 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):30.000(mm)					

施工単価表

頁0-0004

下層路盤(車道・路肩部)

SPK19040234

単第0-0003 表

全仕上り厚100mm 1層施工

RC-30

1

m2 当り

機械構成比: 5.37%

労務構成比:

15.00%

材料構成比: 79.63%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,052.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m	2.17%		モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m		MTPC00134 MTPT00134
ロードローラ マタダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m	1.68%		ロードローラ マタダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m		MTPC00135 MTPT00135
<賃>タイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.55%		タイヤローラ 質量8~20t		KTPC00007 KTPT00007
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	6.89%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	2.42%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	2.30%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	0.69%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

頁0-0005

下層路盤(車道・路肩部)

SPK19040234

単第0-0003 表

全仕上り厚100mm 1層施工

RC-30

1

m2 当り

機械構成比: 5.37%

労務構成比:

15.00%

材料構成比: 79.63%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,052.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
再生クラッシュラン 30~0mm	78.28%		クラッシュラン 40~0mm [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPCD0018 TTPT00346
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	1.11%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=100 D=1	全仕上り厚(mm) 全ての費用		B=3 RC-30		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)					

施工単価表

頁0-0006

上層路盤(車道・路肩部)

SPK19040236

単第0-0004 表

RM-30

全仕上り厚100mm 1層施工

1

m2 当り

機械構成比: 10.59%

労務構成比:

29.59%

材料構成比: 59.82%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

533.81000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m	4.28%		モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m		MTPC00134 MTPT00134
ロードローラ マタダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m	3.32%		ロードローラ マタダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m		MTPC00135 MTPT00135
<賃>タイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.08%		タイヤローラ 質量8~20t		KTPC00007 KTPT00007
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	13.58%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	4.78%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	4.54%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	1.36%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

頁0-0007

上層路盤(車道・路肩部)

SPK19040236

単第0-0004 表

RM-30

全仕上り厚100mm 1層施工

1

m2 当り

機械構成比: 10.59%

労務構成比:

29.59%

材料構成比: 59.82%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

533.81000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
再生粒度調整碎石 30~0mm	57.14%		再生粒度調整碎石 RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPC00010 TTPT00357
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	2.20%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=5 H=1	RM-30 全ての費用		E=100 全仕上り厚		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)					

施工単価表

頁0-0008

表層(車道・路肩部)

SPK19040243

単第0-0005 表

平均幅員1.4m以上3.0m以下

1層当り平均仕上厚50mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.80%

労務構成比:

13.37%

材料構成比: 84.83%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,634.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>アスファルトフィニッシャ ホイール型 舗装幅1.4~3.0m	1.20%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅1.4~3.0m		KTPC00059 KTPT00059
<賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3~4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.25%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3~4t		KTPC00009 KTPT00009
<賃>タイヤローラ 質量3~4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.22%		タイヤローラ 質量3~4t		KTPC00057 KTPT00057
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	4.75%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	3.27%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	3.22%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	1.14%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

頁0-0009

表層(車道・路肩部)

SPK19040243

単第0-0005 表

平均幅員1.4m以上3.0m以下

1層当り平均仕上厚50mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.80%

労務構成比:

13.37%

材料構成比: 84.83%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,634.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(20)	77.78%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPCD0038 TTPT00284
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用	6.82%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用		TTPC00026 TTPT00026
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	0.22%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=3 平均幅員1.4m以上3.0m以下 C=6 再生密粒度アスファルト混合物(20) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=50 1層当り平均仕上り厚 E=2 PK-3 H=1 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)					

施工単価表

金網・支柱(立入防止柵)

SPK19040254

単第0-0006 表

基礎ブロック

支柱間隔2m

1

m 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比:

100.00%

材料構成比: 0.00%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,769.30000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	90.46%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	8.73%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 基礎ブロック			C=2 支柱間隔2m		

施工単価表

頁0-0011

橋梁用高欄 高欄(各種) 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 7.11% 材料構成比: 92.89% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 44,250.00000
 SPK19040298 設置 組立式 塗装 1 m 当り
 単第0-0007 表

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	5.47%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	1.64%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
材料別途	92.89%		高欄(鋼製) B種 丸・縦棧型 ビーム数3本 高さ1,000mm スパン2.0m めっき		F999999999 TTPT00106
積算単価			積算単価		EP001
A=1 設置 C=2 塗装 E=9999999999 【F】高欄(m)			B=1 組立式 D=22 高欄(各種)		

施工単価表

標識柱・基礎設置(路側式)[単柱式・複柱式]
 単柱式 メッキ品

SS000067

単第0-0008 表

1 基 当り

柱径φ60.5 [規]2基以下

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
標識柱・基礎設置(路側式)【材工共】 単柱式(メッキ品) 柱径φ60.5	1.000	基			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	基			
A=1 単柱式 C=1 柱径φ60.5 F=1 -			B=1 メッキ品 D=3 [規]2基以下		

施工単価表

標識板設置

SS000223

単第0-0009 表

警戒・規制・指示・路線番号標識

[規]2基以下

1

基 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
標識板設置【手間のみ】 警戒・規制・指示・路線番号標識	1.000	基			
諸雑費	1	式			
1基当り		基			
*** 単位当たり ***	1	基			
A=3 警戒・規制・指示・路線番号標識 F=1 -			D=5 [規]2基以下 G=1 -		

施工単価表

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0-0010 表

1000 m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】 実線_15cm 時間的制約なし	1,000.000	m			
トラフィックペイント(JISK5665_3種1号) 溶融型(紛体状)ガラスビーズ含有量15~18% 白	598.500	kg			
ガラスビーズ(JISR3301_1号) 粒度0.106~0.850mm	26.250	kg			
プライマー トラフィックペイント接着用	26.250	kg			
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	46.200	L			
諸雑費	1	式			
*** 合計 ***	1,000	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 C=1 実線_15cm E=1 アスファルトに設置の場合			B=1 白色 D=1 塗布厚t=1.5mm F=1 時間的制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 全ての費用		

施工単価表

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0-0010 表

頁0-0015

1000 m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考

施工単価表

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0-0011 表

1000 m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】 実線_45cm 時間的制約なし	1,000.000	m			
トラフィックペイント(JISK5665_3種1号) 溶融型(紛体状)ガラスビーズ含有量15~18% 白	1,785.000	kg			
ガラスビーズ(JISR3301_1号) 粒度0.106~0.850mm	78.750	kg			
プライマー トラフィックペイント接着用	78.750	kg			
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	84.000	L			
諸雑費	1	式			
*** 合計 ***	1,000	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 C=4 実線_45cm E=1 アスファルトに設置の場合			B=1 白色 D=1 塗布厚t=1.5mm F=1 時間的制約なし		
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 全ての費用		

施工単価表

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0-0011 表

頁0-0017

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考

1000 m 当り

施工単価表

工場塗装
製品ブラスト、無機ジンクリッチペイント30μm

V2001
工場管理費含む

単第0-0012 表

100 m2 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
塗装前処理（原板ブラスト・プライマ除く） 二次素地調整（製品ブラスト）	100	m ²			単第0-0013 表
原板ブラストのみ	100	m ²			
工場塗装工（下塗り） 塗装系：C5, F11, F12 無機ジンクリッチペイント30μm	100	m2			単第0-0014 表
工場管理費	28.8	%			#09
*** 合計 ***	100	m2			
*** 単位当たり ***	1	m2			

施工単価表

塗装前処理 (原板ブラスト・プライマ除く)
二次素地調整 (製品ブラスト)

S3045

単第0-0013 表

100 m² 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう塗装工	6.300	人			
諸雑費	9	%			#09
*** 合計 ***	100	m ²			
*** 単位当たり ***	1	m ²			
A=2 二次素地調整 (製品ブラスト)					

施工単価表

工場塗装工 (下塗り)

V3052

単第0-0014 表

塗装系: C5, F11, F12

無機ジンクリッチペイント30 μ m

100

m2 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
錆止め_ジンクリッチペイント JISK5553, 1種 無機系, 厚膜型, 色(グレー)	24	kg			
ジンクリッチプライマー用シンナー 無機 比重(参考値0.83)	2.824	L			
橋りょう塗装工	1.4	人			
諸雑費 (工具損料)	10	%			#09
*** 合計 ***	100	m2			
*** 単位当たり ***	1	m2			

施工単価表

鋼橋工場製作輸送費
 鈹桁(鋼床版鈹桁のみ)

S3070027

単第0-0015 表

運搬距離 1 6 0 km

1

t 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
鋼橋工場製作輸送費	1.000	t			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=2 鈹桁(鋼床版鈹桁のみ)			B=160	運搬距離(km) ※入力値は10km毎	

施工単価表

現場取卸(鋼桁)

SPK19040143

単第0-0016 表

ラフテレーンクレーン油圧伸縮ジブ型 50t吊

1 t 当り

機械構成比: 36.16% 労務構成比: 63.84%

材料構成比: 0.00% 市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 736.64000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 50t吊, オペレータ付 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	36.16%		ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ型]50t吊		KTPC00017 KTPT00017
普通作業員	38.40%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
とび工	25.44%		とび工		RTPC00004 RTPT00004
積算単価			積算単価		EP001
A=6 ラフテレーンクレーン油圧伸縮ジブ型 50t吊					

施工単価表

地組工

S3106

単第0-0017 表

板桁・箱桁・少数I桁・細幅箱桁・ラーメン

1 t 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	0.068	人			
橋りょう特殊工	0.411	人			
諸雑費	3	%			#09
*** 単位当たり ***	1	t			
A=2 箱桁ラーメン(箱桁形式)			B=27.434 地組質量 (t)		

施工単価表

移動式クレーン賃料，機械器具損料

S3100

単第0-0018 表

1 式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 50t吊, オペレータ付 排出ガス対策型(第1, 2次基準値)低騒音	2.000	日			
鋼橋架設工具損料	3.000	供用日			
<賃>発動発電機(ディーゼル発電機) 定格容量25kVA 排出ガス対策型(第1, 2, 3次基準値)低騒音	3.000	日			
ドリフトピン(100本当り) 24.5φ×150mm	3.000	供用日			
仮締ボルト(100本当り) φ22mm用	3.000	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	式			
A=9 ラフテレーンクレーン 50t吊 C=8 ラフテレーンクレーン50t吊 E=1 φ22mm用			B=9 ラフテレーンクレーン 50t吊 D=376 本締めボルト総本数(本) F=1 φ24.5×150mm		
G=0 架設日数(日) I=0 支承据付日数(日) K=0 ベント設置・撤去日数(日)			H=1.9 地組日数(日) J=0 落橋防止装置取付日数(日) L=0 ボルト締付日数及び現場溶接日数(日)		
M=0 小運搬日数(日) O=1 -			N=0 合成床版架設日数(日)		

施工単価表

移動式クレーン賃料，機械器具損料

S3100

単第0-0018 表

頁0-0025

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考

施工単価表

架設工(移動式クレーン)

V3104

単第0-0019 表

鋸桁・箱桁・少数I桁・細幅箱桁・ラーメン

鋸桁ラーメン(鋸桁形式)

10

t 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	0.500	人			
橋りょう特殊工	3.000	人			
諸雑費	11	%			#09
*** 合計 ***	10	t			
*** 単位当たり ***	1	t			

施工単価表

移動式クレーン賃料，機械器具損料

S3100

単第0-0020 表

1 式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 50t吊, オペレータ付 排出ガス対策型(第1, 2次基準値)低騒音	2.000	日			
鋼橋架設工具損料	3.000	供用日			
<賃>発動発電機(ディーゼル発電機) 定格容量25kVA 排出ガス対策型(第1, 2, 3次基準値)低騒音	3.000	日			
ドリフトピン(100本当り) 24.5φ×150mm	3.000	供用日			
仮締ボルト(100本当り) φ22mm用	3.000	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	式			
A=9 C=8 E=1	ラフテレーンクレーン 50t吊 ラフテレーンクレーン50t吊 φ22mm用		B=9 D=376 F=1	ラフテレーンクレーン 50t吊 本締めボルト総本数(本) φ24.5×150mm	
G=1.5 I=0 K=0	架設日数(日) 支承据付日数(日) ベント設置・撤去日数(日)		H=0 J=0 L=0	地組日数(日) 落橋防止装置取付日数(日) ボルト締付日数及び現場溶接日数(日)	
M=0 O=1	小運搬日数(日) -		N=0	合成床版架設日数(日)	

施工単価表

移動式クレーン賃料, 機械器具損料

S3100

単第0-0020 表

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考

施工単価表

ゴム支承 Aタイプ(パッドタイプ)据付

S3070047

単第0-0021 表

10 個 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	1.111	人			
橋りょう特殊工	2.222	人			
普通作業員	2.222	人			
材料別途	10.000				
諸雑費	4	%			#09
*** 合計 ***	10	個			
*** 単位当たり ***	1	個			
A=999999999 ゴム支承【登録単価CODE】(個)			B=0	無収縮モルタル量(m3/10個)	

施工単価表

本締め工

S3110

単第0-0022 表

100 本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	0.625	人			
橋りょう特殊工	3.125	人			
諸雑費	4	%			#09
*** 合計 ***	100	本			
*** 単位当たり ***	1	本			
A=376 ボルト総本数（高力+トルシア）					

施工単価表

移動式クレーン賃料, 機械器具損料

S3100

単第0-0023 表

1 式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
鋼橋架設工具損料	4.000	供用日			
<賃>発動発電機(ディーゼル発電機) 定格容量25kVA 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	4.000	日			
ドリフトピン(100本当り) 24.5φ×150mm	4.000	供用日			
仮締ボルト(100本当り) φ22mm用	4.000	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	式			
A=9 C=8 E=1 G=0 I=0 K=0 M=0 O=1	ラフテレーンクレーン 50t吊 ラフテレーンクレーン50t吊 φ22mm用 架設日数(日) 支承据付日数(日) ベント設置・撤去日数(日) 小運搬日数(日) -		B=9 D=376 F=1 H=0 J=0 L=2.4 N=0	ラフテレーンクレーン 50t吊 本締めボルト総本数(本) φ24.5×150mm 地組日数(日) 落橋防止装置取付日数(日) ボルト締付日数及び現場溶接日数(日) 合成床版架設日数(日)	

施工単価表

移動式クレーン賃料，機械器具損料

S3100

単第0-0023 表

頁0-0032

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考

施工単価表

鉄筋工
SD345 D16～D25

SS000099

単第0-0024 表

一般構造物 [規]10t以上

1 t 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
加工・組立【手間のみ】 一般構造物	1.000	t			
異形棒鋼<JISG3112> SD345, D16～25	1.030	t			1*1.03
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 - D=1 一般構造物 F=1 [規]10t以上			B=6 SD345_D16～D25 E=1 - G=1 -		
H=1 - J=1 -			I=1 - K=4 橋梁用床版		

施工単価表

鉄筋工
SD345 D13

SS000099
一般構造物 [規]10t以上

単第0-0025 表

1 t 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
加工・組立【手間のみ】 一般構造物	1.000	t			
異形棒鋼<JISG3112> SD345, D13 単位質量0.995kg/m	1.030	t			1*1.03
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 - D=1 一般構造物 F=1 [規]10t以上			B=5 SD345_D13 E=1 - G=1 -		
H=1 - J=1 -			I=1 - K=4 橋梁用床版		

施工単価表

頁0-0035

コンクリート

SPK19040150

単第0-0026 表

無筋・鉄筋構造物 コンクリート(各種)

コンクリートポンプ車打設

1

m3 当り

機械構成比: 5.49%

労務構成比:

14.97%

材料構成比: 79.54%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

18,977.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
コンクリートポンプ車 トラック架装・ブーム式 圧送能力90~110m3/h	5.44%		コンクリートポンプ車 トラック架装・ブーム式 圧送能力90~110m3/h		MTPC00050 MTPT00050
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	7.23%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	3.30%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	2.29%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	2.01%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度30,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(普通)	78.42%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		F000003001 TTPT00343
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.11%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0-0036

コンクリート

SPK19040150

単第0-0026 表

無筋・鉄筋構造物 コンクリート(各種)

コンクリートポンプ車打設

1

m3 当り

機械構成比: 5.49%

労務構成比:

14.97%

材料構成比: 79.54%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

18,977.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=4 コンクリート(各種) E=1 設計日打設量10m3以上100m3未満 G=1 圧送管延長距離延長無し K=1 全ての費用			B=1 コンクリートポンプ車打設 D=3001 【F】コンクリート(m3) F=1 養生無し J=1 -		

施工単価表

養生(鋼橋床版)

SPK19040415

単第0-0027 表

1

m2 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 67.73% 材料構成比: 32.27% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 477.20000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	67.73%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
コンクリート養生マット 幅1000mm×長30m×厚12mm	32.27%		養生マット 幅1.0m×長さ30m×厚さ12mm		TTPC00224 TTPT00224
積算単価			積算単価		EP001

施工単価表

頁0-0038

型枠(鋼橋床版)

SPK19040414

単第0-0028 表

型枠の補正係数(K)_補正なし

吊金具取付(材料費含む)_工場

1

m2 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比:

92.42% 材料構成比: 7.58%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

9,964.90000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	47.89%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	26.35%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	12.14%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
杉(正割角材) 4.5-6cm 長さ4m	4.04%		正割材 杉 4m×6cm×6cm 特1等		TTPC00226 TTPT00226
コンクリート型枠用合板-JAS品- 塗装品,厚12×幅900×長1800mm	3.05%		コンクリート型枠用合板 JAS 板面品質B-C 厚さ12×幅900×長さ1800mm		TTPC00225 TTPT00225
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 型枠の補正係数(K)_補正なし			B=1 吊金具取付(材料費含む)_工場		

施工単価表

型枠(鋼橋床版)

SPK19040414

単第0-0028 表

型枠の補正係数(K)_補正なし

吊金具取付(材料費含む)_工場

1

m2 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比:

92.42%

材料構成比: 7.58%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

9,964.90000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考

施工単価表

伸縮継手装置設置工(新設)
普通型

SS000199

単第0-0029 表

1 m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
新設【手間のみ】 普通型 1.8m当り50kg以上180kg以下	1.000	m			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=2 普通型			B=1 -		

施工単価表

頁0-0041

排水柵

SPK19040296

単第0-0030 表

橋梁用排水柵(各種)

1

箇所 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 11.03%

材料構成比: 88.97%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

95,100.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	8.49%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	2.54%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
材料別途	88.97%		橋梁用排水柵 網桁用Aタイプ 首下265 FC250本体		F9999999999 TTPT00209
積算単価			積算単価		EP001
A=2 橋梁用排水柵(各種)			B=9999999999 【F】橋梁用排水柵(箇所)		

施工単価表

排水管
VP管

SPK19040417

単第0-0031 表

1 m 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 100.00% 材料構成比: 0.00% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 4,026.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
特殊作業員	51.87%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	30.10%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	18.03%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 VP管					

施工単価表

頁0-0043

コンクリート

SPK19040150

単第0-0032 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB

人力打設

1

m3 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比:

31.82%

材料構成比: 68.18%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

21,821.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	14.90%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	8.39%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	6.32%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度24,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(高炉)	68.18%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00343 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=1 24-12-25(20)BB H=2 現場内小運搬無し K=1 全ての費用			B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=1 -		

施工単価表

頁0-0044

型枠

SPK19040152

単第0-0033 表

一般型枠

鉄筋・無筋構造物

1

m2 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比:

100.00%

材料構成比: 0.00%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

8,254.40000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	47.76%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	24.47%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.08%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 一般型枠 C=1 全ての費用			B=1 鉄筋・無筋構造物		

施工単価表

橋名板取付

SPK19040297

単第0-0034 表

橋名板 300×150×15

1

箇所 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 7.76%

材料構成比: 92.24%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

36,428.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	7.76%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
橋名板 ブロンズ製, 150×300×15 国土交通省タイプ	92.24%		銘板 300×200×13		TTPCH0045 TTPT00210
積算単価			積算単価		EP001
A=1 橋名板 300×150×15					

施工単価表

橋名板取付

SPK19040297

単第0-0035 表

橋歴板 300×200×13

1

箇所 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 7.76%

材料構成比: 92.24%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

36,428.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	7.76%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
橋歴板 ブロンズ製, 200×300×13	92.24%		銘板 300×200×13		TTPC00210 TTPT00210
積算単価			積算単価		EP001
A=4 橋歴板 300×200×13					

施工単価表

頁0-0047

路体(築堤)盛土

SPK19040004

単第0-0036 表

施工幅員4.0m以上

施工数量10,000m3未満 障害無し

1

m3 当り

機械構成比: 22.33% 労務構成比:

64.45% 材料構成比: 13.22%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

194.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>ブルドーザ 湿地, 7t級 排出ガス対策型(第1, 2次基準値)低騒音	12.71%		<賃>ブルドーザ 湿地, 7t級 排出ガス対策型(第1, 2次基準値)低騒音		KTPC00036 KTPT00036
<賃>振動ローラ(土工用) フラット・シングルドラム型 質量11~12t	9.62%		振動ローラ(土工用) [フラット・シングルドラム型] 質量11~12t		KTPC00058 KTPT00058
運転手(特殊)	43.63%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	20.82%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	13.22%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 施工幅員4.0m以上 C=1 障害無し			B=1 施工数量10,000m3未満		

施工単価表

頁0-0048

積込(ルーズ)

SPK19040007

単第0-0037 表

土砂

土量50,000m3未満

1

m3 当り

機械構成比: 44.75%

労務構成比:

37.76%

材料構成比: 17.49%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

195.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3	44.75%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00014 MTPT00014
運転手(特殊)	37.76%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	17.49%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂			B=1 土量50,000m3未満		

施工単価表

頁0-0049

土砂等運搬 SPK19040002 単第0-0038 表
 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離0.3km以下 1 m3 当り
 機械構成比: 48.90% 労務構成比: 36.46% 材料構成比: 14.64% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 336.86000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	48.90%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	36.46%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	14.64%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=1 距離0.3km以下			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) D=1 DID区間無し		

施工単価表

頁0-0050

掘削

SPK19040001

単第0-0039 表

土砂 オープンカット 押土無し

障害無し 5,000m3未満

1

m3 当り

機械構成比: 49.10% 労務構成比:

32.84% 材料構成比: 18.06%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

301.98000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3	49.10%		バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00128 MTPT00128
運転手(特殊)	32.84%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	18.06%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 D=2 押土無し F=3 5,000m3未満			B=1 オープンカット E=1 障害無し		

施工単価表

頁0-0051

土砂等運搬 SPK19040002 単第0-0040 表
 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離6.5km以下(5.5km超) 1 m3 当り
 機械構成比: 48.90% 労務構成比: 36.46% 材料構成比: 14.64% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1,088.30000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	48.90%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	36.46%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	14.64%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=17 距離6.5km以下(5.5km超)			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) D=1 DID区間無し		

施工単価表

頁0-0052

コルゲートパイプ

SPK19040098

単第0-0041 表

据付・撤去 ラップ型 期間6ヶ月未満(損料率 円形2形, 呼び径2500mm, 板厚2.7mm

1 m 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 25.45% 材料構成比: 74.55% 市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 190,480.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	25.45%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
コルゲートパイプ(JISG3471) 円形2形, 呼び径2,500mm 板厚2.7mm	74.55%		コルゲートパイプ 円形2形 2,500mm 板厚4.5mm		TTPCD0313 TTPT00169
積算単価			積算単価		EP001
A=3 据付・撤去 C=8 パイプ径2500mm E=44 円形2形, 呼び径2500mm, 板厚2.7mm H=1 全ての費用			B=2 ラップ型 D=1 円形 G=3 期間6ヶ月未満(損料率0.2)		

施工単価表

大型土のう製作

SHD10007

単第0-0042 表

頁0-0053

10 袋 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.161	人			1*0.161
特殊作業員	0.161	人			1*0.161
普通作業員	0.161	人			1*0.161
1t土のう 丸型, 径110cm×長108cm	10.000	枚			
機-28_バックホウ運転(賃料) クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次	0.161	日			単第0-0043 表
諸雑費	7	%			#09
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=1 1t土のう(丸型, 径110cm×長108cm)					

施工単価表

機-28_バックホウ運転(賃料)
クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次

S9035

単第0-0043 表

1

日 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
運転手(特殊)	1.00	人			
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	112.00	L			
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排出ガス対策型(第1, 2, 3次基準値)低騒音	1.44	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	日			
A=21 クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次 C=1 運転労務数量(人/日)			B=112 D=1.44	軽油消費量(L/日) 機械賃料数量(供用日/日)	

施工単価表

頁0-0055

土砂等運搬 SPK19040002 単第0-0044 表 1 m3 当り
 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離5.5km以下(4.0km超) 標準単価: 932.84000
 機械構成比: 48.90% 労務構成比: 36.46% 材料構成比: 14.64% 市場単価構成比: 0.00%

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	48.90%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	36.46%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	14.64%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=13 距離5.5km以下(4.0km超)			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) D=1 DID区間無し		

施工単価表

大型土のう設置
作業半径 6m以下

SHD10009

単第0-0045 表

10 袋 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.116	人			1*0.116
特殊作業員	0.116	人			1*0.116
普通作業員	0.116	人			1*0.116
機-28_バックホウ運転(賃料) クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次	0.116	日			単第0-0046 表
諸雑費	1	式			
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=1 作業半径 6m以下					

施工単価表

機-28_バックホウ運転(賃料)
クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次

S9035

単第0-0046 表

1 日 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
運転手(特殊)	1.00	人			
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	88.00	L			
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排出ガス対策型(第1, 2, 3次基準値)低騒音	1.36	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	日			
A=21 C=1	クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次 運転労務数量(人/日)		B=88 D=1.36	軽油消費量(L/日) 機械賃料数量(供用日/日)	

施工単価表

大型土のう撤去
作業半径 6m以下

SHD10011

単第0-0047 表

10 袋 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.069	人			1*0.069
特殊作業員	0.069	人			1*0.069
機-28_バックホウ運転(賃料) クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次	0.069	日			単第0-0048 表
諸雑費	1	式			
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=1 作業半径 6m以下					

施工単価表

頁0-0059

機-28_バックホウ運転(賃料)
クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次

S9035

単第0-0048 表

1 日 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
運転手(特殊)	1.00	人			
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	74.00	L			
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排出ガス対策型(第1, 2, 3次基準値)低騒音	1.26	供用日			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	日			
A=21 クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次 C=1 運転労務数量(人/日)			B=74 軽油消費量(L/日) D=1.26 機械賃料数量(供用日/日)		

施工単価表

重建設機械分解組立輸送

S8115

単第0-0049 表

クローラクレーン系 35t吊超え 80t吊以下

1

回 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
特殊作業員	5.500	人			5.5*1
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊, オペレータ付 排出ガス対策型(第1, 2, 3次基準値)低騒音	1.500	日			1.5*1
運搬費等	375	%			#06
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	回			
A=7 クローラクレーン系 35t吊超え 80t吊以下			C=1	分解・組立	

施工単価表

仮設材等(鋼矢板, H鋼, 覆工板, 敷鉄板等)運搬
 運搬距離 22.4km

S1000007

単第0-0050 表

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
基本運賃 運搬距離 22.4km 製品長 12m以内 運搬質量 14.6t	1.000	式			単第0-0051 表
積込み, 取卸しに要する費用	1.000	式			単第0-0052 表
*** 単位当たり ***	1	式			
A=22.4 運搬距離(km) C=1 - E=14.6 運搬質量(t)			B=1 12m以内 D=1 - F=1 -		
H=1 - L=4 現場積込み・取卸し			J=1 -		

施工単価表

頁0-0062

基本運賃
運搬距離 22.4km

S1000009

単第0-0051 表

製品長 12m以内 運搬質量 14.6t

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
基本運賃	1.000	式			
t当り基本運賃	14.600	t			※直接経費の対象外
*** 単位当たり ***	1	式			
A=1 基本運賃 C=1 12m以内			B=22.4 運搬距離(km) D=14.6 運搬質量(t)		

施工単価表

積み, 取卸しに要する費用

S1000009

単第0-0052 表

頁0-0063

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設材取卸し費 (現場)	14.600	t			
仮設材積み込み費 (現場)	14.600	t			
*** 単位当たり ***	1	式			
A=5 積み, 取卸しに要する費用 K=4 現場積み込み・取卸し			D=14.6 運搬質量(t)		

数量総括表

一橋梁災害復旧工事（市道本郷町椋本線 宮地川橋）上部工一

宮地川橋数量総括表

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量
舗装	舗装工	橋面防水工 アスファルト舗装工	橋面防水	塗膜系防水層	m2	71
			下層路盤(車道・路肩部)	再生碎石(RC-40),t=10cm	m2	61
			上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整碎石(M-30),t=10cm	m2	61
			表層(車道・路肩部)	再生密粒度As(20),t=5cm	m2	61
	区画線工	区画線工	溶融式区画線	実線,W15cm,供用区間,白色 実線,W45cm,供用区間,白色	m m	12 4
鋼橋上部	工場製作工	桁製作工	合成床版橋	ベース価格	t	29.464
				重量エクストラ 質量25~50t未満	t	29.464
				規格エクストラ 耐候性鋼材仕様	t	26.284
				規格エクストラ 桁高変化	t	29.464
			28.2*4	規格エクストラ 垂直補剛材	m	112.8
		工場塗装工	前処理	プラスト面積,製品プラスト	m2	162
			上塗	コンクリート接触面,無機ジnkリッチペイント30μm 桁端塗装	m2 式	162 1
	工場製品輸送工	輸送工	輸送		t	30.4
	鋼橋架設工	地組工	地組		t	27.4
			架設工(クレーン架設) 側面型枠板	桁架設	t	30.4
		支承工	ゴム支承	250×220	個	8
			変位制限装置	F42D	組	3
				M42D	組	3
		現場継手工	本締めボルト		本	376
	床版工	合成床版工	鉄筋	SD345 D16~D25・一般構造物	t	0.88
				SD345 D13・一般構造物	t	0.80
			コンクリート	σck=30N/mm2	m3	19
			型枠	木製型枠	m2	14
	橋梁付属物工	伸縮装置工	ゴムジョイント	ゴムジョイント(20用(歩道用))	m	3.3
ゴムジョイント(35用(歩道用))				m	4.9	
排水装置工		排水樹	STK400	箇所	2	
		排水管	VP150A	m	2	
地覆工		場所打地覆	400×328	m3	3	
		型枠	木製型枠	m2	8	
橋梁用防護柵工		橋梁用防護柵	アルミ製防護柵(SP種,H=1000mm)	m	53	
銘板工		銘板	300*150*15	枚	4	
		橋歴板	300*200*13	枚	1	
舗装工		舗装工	アスファルト舗装	t=30mm	m2	71
橋梁下部	橋台工(A1)	防護柵工	支柱・金網(フェンス)(立入防止柵)	設置	m	13
		標識工	標識柱		基	1
	仮設工	工事用道路工	工事用道路盛土	転用・撤去 W=4.0m以上	m3	940
				処分	m3	1000
			敷鉄板	22x1219x2438,設置・撤去	枚	12
				22x1524x6096,設置・撤去	枚	12
		仮水路工	コルゲートパイプ	転用・撤去 φ2500 コルゲートメタル管,ペーピングあり	m	60
			土のう	据付・撤去	袋	43
	汚濁防止工	土のう	撤去	袋	45	
	交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導員B	人	66	

パネルブリッジエクストラ算出数量根拠

鋼材質量

数量総括表 [KG]

	材質	寸法	主桁 MG_	上部排水 DR	鋼製型枠 KA	合計
PL	SS400	3.2	6			6
	SMA400AW	9	1,473	1		1,474
		22	104			104
		小計	1,577	1		1,578
	SMA490AW	9	5,487			5,487
		10	120			120
		12	6,644			6,644
		小計	12,251			12,251
	SMA490BW	20	344			344
		34	11,920			11,920
		小計	12,264			12,264
	SGMH400	3.2			864	864
	鋼板	小計	26,098	1	864	26,963
I	SS400	105x 35x 4	2,921			2,921
BP	SS400	180 x 9.5	177			177
P	STK400	114.3x 4.5		14		14
FB	SS400	100 x 6		10		10
RB	SR235	9φ		1		1
		13φ		1		1
		小計		2		2
DB	SD345	13φ	18			18
BN	SS400	M10			31	31
		M16	2	2		4
		小計	2	2	31	35
BT	SS400	M10		1		1
NT	SS400	M10			24	24
		M16	6			6
		小計	6		24	30
SD	SS400	10φ	6			6
		16φ	12			12
		小計	18			18
TC	S10T	M22	32			32
		S10TW	192			192
		小計	224			224
	総合計		29,464	30	919	30,413

↓

本体質量 29.464t

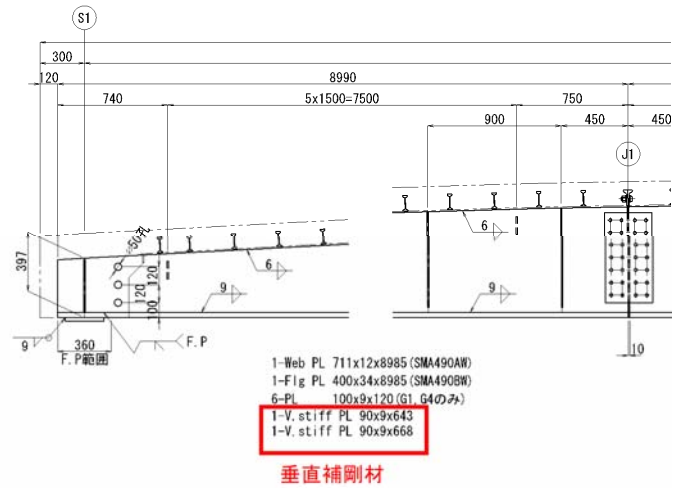
耐候性鋼材 1.577+12.251+12.264+0.192=26.284 t

地組工

$$W=29,464 - 224 - 597 - 612 - 597 = 27,434\text{kg}$$

垂直補剛材の有無

主桁図（その1）より抜粋



桁端部塗装

塗装面積総括表

項目	種別	単位	数量	備考
工場塗装	コンクリート接触面	m ²	162.0	無機ゾンクワッチヘント30μm
	桁端塗装	m ²	5.2	
	ブラスト面積	m ²	167.2	製品ブラスト

【 主桁張出パネルA 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL B	711x 12x	8985	2	67.000	476.000	952	SMA490AW	WEB	79
PL B	400x 34x	8985	2	107.000	961.000	1922	SMA490BW	L-FLG	
PL E	100x 9x	120	6	7.060	0.847	5	SMA400AW	HANGER	
PL S	120x 12x	353	4	11.300	3.990	16	SMA490AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	643	2	6.360	4.090	8	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	668	2	6.360	4.250	8	SMA400AW	VSTIFF	
PL B	1410x 9x	8430	1	99.600	840.000	840	SMA490AW	底鋼板	
I S	105x 35x 4x	1340	28	8.100	10.900	305	SS400	I-BEAM	
PL S	100x 9x	8395	1	7.060	59.300	59	SMA400AW	受け板	
SD K	16φ x	40	29		0.052	2	SS400	STUDBOLT	
NT K	M 16		29	1種	0.034	1	SS400		
PL K	40φ - 18φ x	3.2	29		0.0252	1	SS400	座金	
SD K	10φ x	25	29		0.012	1	SS400	STUDBOLT	
PL S	280φ - 150φ x	9	1		3.100	3	SMA490AW	排水補強	
DB S	13φ x	700	5	0.995	0.696	3	SD345	端部	
PL S	50x 9x	284	1	3.530	1.000	1	SMA400AW		
PL S	50x 9x	888	1	3.530	3.130	3	SMA400AW		
PL S	50x 9x	214	1	3.530	0.755	1	SMA400AW		
BP S	180x9.5x	1340	1	16.500	14.600	15	SS400	U-SPL	66
PL S	290x 22x	260	2	50.100	13.000	26	SMA400AW	SOLE	

[部材数 1] 小計= 4172KG[大型 5個 3714KG、小型 49個 453KG]

【 主桁張出パネルB 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL B	766x 12x	9890	2	72.200	693.000	1386	SMA490AW	WEB	97
PL B	400x 34x	9890	2	107.000	1058.000	2116	SMA490BW	L-FLG	
PL E	100x 9x	120	6	7.060	0.847	5	SMA400AW	HANGER	
PL S	90x 9x	684	4	6.360	4.350	17	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	702	4	6.360	4.460	18	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	716	4	6.360	4.550	18	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	722	4	6.360	4.590	18	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	728	4	6.360	4.630	19	SMA400AW	VSTIFF	
PL B	1410x 9x	9900	1	99.600	986.000	986	SMA490AW	底鋼板	
I S	105x 35x 4x	1340	32	8.100	10.900	349	SS400	I-BEAM	
PL S	100x 9x	9890	1	7.060	69.800	70	SMA400AW	受け板	
SD K	16φ x	40	34		0.052	2	SS400	STUDBOLT	
NT K	M 16		34	1種	0.034	1	SS400		
PL K	40φ - 18φ x	3.2	34		0.0252	1	SS400	座金	
SD K	10φ x	25	33		0.012	1	SS400	STUDBOLT	
PL S	120φ - 70φ x	9	2		0.527	1	SMA490AW	水抜補強	
BP S	180x9.5x	1340	2	16.500	14.600	29	SS400	U-SPL	66

[部材数 1] 小計= 5037KG[大型 5個 4488KG、小型 57個 544KG]

【 主桁張出パネルC 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL B	711x 12x	8985	2	67.000	476.000	952	SMA490AW	WEB	79
PL B	400x 34x	8985	2	107.000	961.000	1922	SMA490BW	L-FLG	
PL S	120x 12x	353	4	11.300	3.990	16	SMA490AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	643	2	6.360	4.090	8	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	668	2	6.360	4.250	8	SMA400AW	VSTIFF	
PL E	100x 9x	120	6	7.060	0.847	5	SMA400AW	HANGER	
PL B	3010x 9x	8430	1	213.000	988.000	988	SMA490AW	底鋼板	55
I S	105x 35x 4x	1340	20	8.100	10.900	218	SS400	I-BEAM	
I S	105x 35x 4x	2195	8	8.100	17.800	142	SS400	I-BEAM	
PL S	100x 9x	8395	1	7.060	59.300	59	SMA400AW	受け板	
SD K	16φ x	40	29		0.052	2	SS400	STUDBOLT	
NT K	M 16		29	1種	0.034	1	SS400		
PL K	40φ - 18φ x	3.2	29		0.0252	1	SS400	座金	
SD K	10φ x	25	29		0.012	1	SS400	STUDBOLT	
PL S	280φ - 150φ x	9	1		3.100	3	SMA490AW	排水補強	
DB S	13φ x	700	10	0.995	0.696	7	SD345	端部	
PL S	50x 9x	1884	1	3.530	6.650	7	SMA400AW		
PL S	50x 9x	888	1	3.530	3.130	3	SMA400AW		
PL S	50x 9x	214	1	3.530	0.755	1	SMA400AW		
BP S	180x9.5x	1340	1	16.500	14.600	15	SS400	U-SPL	66
PL S	290x 22x	260	2	50.100	13.000	26	SMA400AW	SOLE	

[部材数 1] 小計= 4385KG[大型 5個 3862KG、小型 54個 518KG]

【 主桁張出パネルD 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL B	711x 12x	8985	2	67.000	476.000	952	SMA490AW	WEB	79
PL B	400x 34x	8985	2	107.000	961.000	1922	SMA490BW	L-FLG	
PL E	100x 9x	120	6	7.060	0.847	5	SMA400AW	HANGER	
PL S	120x 12x	353	4	11.300	3.990	16	SMA490AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	643	2	6.360	4.090	8	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	668	2	6.360	4.250	8	SMA400AW	VSTIFF	
PL B	1410x 9x	8430	1	99.600	840.000	840	SMA490AW	底鋼板	
I S	105x 35x 4x	1340	28	8.100	10.900	305	SS400	I-BEAM	
PL S	100x 9x	8395	1	7.060	59.300	59	SMA400AW	受け板	
SD K	16φ x	40	29		0.052	2	SS400	STUDBOLT	
NT K	M 16		29	1種	0.034	1	SS400		
PL K	40φ - 18φ x	3.2	29		0.0252	1	SS400	座金	
SD K	10φ x	25	29		0.012	1	SS400	STUDBOLT	
DB S	13φ x	700	5	0.995	0.696	3	SD345	端部	
PL S	50x 9x	214	1	3.530	0.755	1	SMA400AW		
PL S	50x 9x	888	1	3.530	3.130	3	SMA400AW		
PL S	50x 9x	284	1	3.530	1.000	1	SMA400AW		
BP S	180x9.5x	1340	1	16.500	14.600	15	SS400	U-SPL	66
PL S	290x 22x	260	2	50.100	13.000	26	SMA400AW	SOLE	

[部材数 1] 小計= 4169KG[大型 5個 3714KG、小型 48個 450KG]

【 主桁張出パネルE 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL B	766x 12x	9890	2	72.200	693.000	1386	SMA490AW	WEB	97
PL B	400x 34x	9890	2	107.000	1058.000	2116	SMA490BW	L-FLG	
PL E	100x 9x	120	6	7.060	0.847	5	SMA400AW	HANGER	
PL S	90x 9x	684	4	6.360	4.350	17	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	702	4	6.360	4.460	18	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	716	4	6.360	4.550	18	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	722	4	6.360	4.590	18	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	728	4	6.360	4.630	19	SMA400AW	VSTIFF	
PL B	1410x 9x	9900	1	99.600	986.000	986	SMA490AW	底鋼板	
I S	105x 35x 4x	1340	32	8.100	10.900	349	SS400	I-BEAM	
PL S	100x 9x	9890	1	7.060	69.800	70	SMA400AW	受け板	
SD K	16φ x	40	34		0.052	2	SS400	STUDBOLT	
NT K	M 16		34	1種	0.034	1	SS400		
PL K	40φ - 18φ x	3.2	34		0.0252	1	SS400	座金	
SD K	10φ x	25	33		0.012	1	SS400	STUDBOLT	
BP S	180x9.5x	1340	2	16.500	14.600	29	SS400	U-SPL	66

[部材数 1] 小計= 5036KG[大型 5個 4488KG、小型 55個 543KG]

【 主桁張出パネルF 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL B	711x 12x	8985	2	67.000	476.000	952	SMA490AW	WEB	79
PL B	400x 34x	8985	2	107.000	961.000	1922	SMA490BW	L-FLG	
PL E	100x 9x	120	6	7.060	0.847	5	SMA400AW	HANGER	
PL S	120x 12x	353	4	11.300	3.990	16	SMA490AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	643	2	6.360	4.090	8	SMA400AW	VSTIFF	
PL S	90x 9x	668	2	6.360	4.250	8	SMA400AW	VSTIFF	
PL B	1410x 9x	8430	1	99.600	840.000	840	SMA490AW	底鋼板	
I S	105x 35x 4x	1340	28	8.100	10.900	305	SS400	I-BEAM	
PL S	100x 9x	8395	1	7.060	59.300	59	SMA400AW	受け板	
SD K	16φ x	40	29		0.052	2	SS400	STUDBOLT	
NT K	M 16		29	1種	0.034	1	SS400		
PL K	40φ - 18φ x	3.2	29		0.0252	1	SS400	座金	
SD K	10φ x	25	29		0.012	1	SS400	STUDBOLT	
DB S	13φ x	700	5	0.995	0.696	3	SD345	端部	
PL S	50x 9x	214	1	3.530	0.755	1	SMA400AW		
PL S	50x 9x	888	1	3.530	3.130	3	SMA400AW		
PL S	50x 9x	284	1	3.530	1.000	1	SMA400AW		
BP S	180x9.5x	1340	1	16.500	14.600	15	SS400	U-SPL	66
PL S	290x 22x	260	2	50.100	13.000	26	SMA400AW	SOLE	

[部材数 1] 小計= 4169KG[大型 5個 3714KG、小型 48個 450KG]

【 主桁張出パネルA' 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL B	420x 9x	8880	1	29.700	264.000	264	SMA400AW	底鋼板	
I S	105x 35x 4x	1350	29	8.100	10.900	316	SS400	I-BEAM	

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	質量	材質	摘要	ネット
PL S	50x 9x	420	1	3.530	1.480	1	SMA400AW		
BP S	180x9.5x	1350	1	16.500	14.700	15	SS400	U-SPL	66
DB S	13φ x	700	1	0.995	0.696	1	SD345	端部	

[部材数	1]	小計=	597KG[大型	1個	264KG、小型	32個	333KG]		

【 主桁張出パネルB' 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 質量 材質	摘要	ネット	
PL B	420x 9x	9000	1	29.700	267.000	267 SMA400AW	底鋼板		
I S	105x 35x 4x	1350	29	8.100	10.900	316 SS400	I-BEAM		
BP S	180x9.5x	1350	2	16.500	14.700	29 SS400	U-SPL	66	

[部材数	1]	小計=	612KG[大型	1個	267KG、小型	31個	345KG]		

【 主桁張出パネルC' 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MG 主桁 質量 材質	摘要	ネット	
PL B	420x 9x	8880	1	29.700	264.000	264 SMA400AW	底鋼板		
I S	105x 35x 4x	1350	29	8.100	10.900	316 SS400	I-BEAM		
PL S	50x 9x	420	1	3.530	1.480	1 SMA400AW			
BP S	180x9.5x	1350	1	16.500	14.700	15 SS400	U-SPL	66	
DB S	13φ x	700	1	0.995	0.696	1 SD345	端部		

[部材数	1]	小計=	597KG[大型	1個	264KG、小型	32個	333KG]		

【 主桁継手J1, J2 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MJ 主桁継手 質量 材質	摘要	ネット	
PL S	605x 10x	320	2	47.500	15.200	30 SMA490AW	W-SPL		
TC K	M 22x	70	28		0.523	15 S10TW			
PL S	170x 20x	920	4	26.700	21.600	86 SMA490BW	L-SPL	88	
TC K	M 22x	110	52		0.643	33 S10TW			

[部材数	0]	4x 小計=	164KG[大型	0個	0KG、小型	6個	116KG]		
[部材数	0]	4x 小計=	656KG[大型	0個	0KG、小型	24個	464KG]		

【 張出パネル継手部J1, J2 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MJ 主桁継手 質量 材質	摘要	ネット	
TC K	M 22x	60	12	2座金	0.545	7 S10T			

[部材数	0]	4x 小計=	7KG[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]		
[部材数	0]	4x 小計=	28KG[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]		

【 落込みパネル継手部J3, J4 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 MJ 主桁継手】		摘要	ネット
						質量	材質		
TC K	M 22x	60	4	2座金	0.545	2	S10T		
BN K	M 16x	45	4	1種2座金	0.156	1	SS400		
[部材数 0]			小計=	3KG[大型	0個	0KG、小型	0個	OKG]	
[部材数 0]			2x 小計=	6KG[大型	0個	0KG、小型	0個	OKG]	

【 鋼製型枠KL1 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL F	252x3.2x	452	1	6.330	2.860	3	SGMH400	型枠	
PL F	364x3.2x	825	1	9.140	7.540	8	SGMH400	型枠	
PL F	364x3.2x	1404	1	9.140	12.800	13	SGMH400	型枠	
PL F	100x3.2x	1491	1	2.510	3.740	4	SGMH400	水切り	
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1	SGMH400	型枠ステー	68
PL F	80x3.2x	210	1	2.010	0.422	1	SGMH400	型枠ステー	
PL F	75x3.2x	160	1	1.880	0.259	1	SGMH400	型枠ステー	86
NT ZK	M 10		6	1種	0.012	1	SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		6		0.0465	1	SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種1座金	0.045	1	SS400		
[部材数 0]			小計=	34KG[大型	0個	0KG、小型	0個	OKG]	

【 鋼製型枠KL2 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL F	364x3.2x	1384	1	9.140	12.600	13	SGMH400	型枠	
PL F	364x3.2x	1404	1	9.140	12.800	13	SGMH400	型枠	
PL F	100x3.2x	2395	1	2.510	6.010	6	SGMH400	水切り	
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1	SGMH400	型枠ステー	68
PL F	80x3.2x	210	1	2.010	0.422	1	SGMH400	型枠ステー	
PL F	75x3.2x	160	1	1.880	0.259	1	SGMH400	型枠ステー	86
NT ZK	M 10		8	1種	0.012	1	SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		8		0.0465	1	SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種1座金	0.045	1	SS400		
[部材数 0]			小計=	38KG[大型	0個	0KG、小型	0個	OKG]	
[部材数 0]			8x 小計=	304KG[大型	0個	0KG、小型	0個	OKG]	

【 鋼製型枠KL3 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL F	364x3.2x	1384	1	9.140	12.600	13	SGMH400	型枠	
PL F	364x3.2x	1104	1	9.140	10.100	10	SGMH400	型枠	
PL F	100x3.2x	2095	1	2.510	5.260	5	SGMH400	水切り	
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1	SGMH400	型枠ステー	68
PL F	80x3.2x	210	1	2.010	0.422	1	SGMH400	型枠ステー	
PL F	75x3.2x	160	1	1.880	0.259	1	SGMH400	型枠ステー	86

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	質量	材質	摘要	ネット
NT ZK	M 10		7	1種		0.012	1 SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		7			0.0465	1 SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種	1座金	0.045	1 SS400		

[部材数	0]	小計=	34KG	[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	

【 鋼製型枠KL4 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠 】 質量 材質	摘要	ネット	
PL F	364x3.2x	1384	1	9.140	12.600	13 SGMH400	型枠		
PL F	364x3.2x	1551	1	9.140	14.200	14 SGMH400	型枠		
PL F	100x3.2x	2542	1	2.510	6.380	6 SGMH400	水切り		
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1 SGMH400	型枠ステー	68	
PL F	80x3.2x	210	1	2.010	0.422	1 SGMH400	型枠ステー		
PL F	75x3.2x	160	1	1.880	0.259	1 SGMH400	型枠ステー	86	
NT ZK	M 10		8	1種		0.012	1 SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		8			0.0465	1 SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種	1座金	0.045	1 SS400		

[部材数	0]	小計=	39KG	[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	

【 鋼製型枠KL5 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠 】 質量 材質	摘要	ネット	
PL F	364x3.2x	1309	1	9.140	12.000	12 SGMH400	型枠		
PL F	364x3.2x	1297	1	9.140	11.900	12 SGMH400	型枠		
PL F	252x3.2x	463	1	6.330	2.930	3 SGMH400	型枠		
PL F	100x3.2x	1891	1	2.510	4.750	5 SGMH400	水切り		
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1 SGMH400	型枠ステー	68	
NT ZK	M 10		6	1種		0.012	1 SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		6			0.0465	1 SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種	1座金	0.045	1 SS400		

[部材数	0]	小計=	36KG	[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	

【 鋼製型枠KR1 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠 】 質量 材質	摘要	ネット	
PL F	289x3.2x	452	1	7.260	3.280	3 SGMH400	型枠		
PL F	402x3.2x	825	1	10.100	8.330	8 SGMH400	型枠		
PL F	402x3.2x	1404	1	10.100	14.200	14 SGMH400	型枠		
PL F	100x3.2x	1491	1	2.510	3.740	4 SGMH400	水切り		
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1 SGMH400	型枠ステー	68	
PL F	80x3.2x	210	1	2.010	0.422	1 SGMH400	型枠ステー		
PL F	75x3.2x	160	1	1.880	0.259	1 SGMH400	型枠ステー	86	
NT ZK	M 10		6	1種		0.012	1 SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		6			0.0465	1 SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種	1座金	0.045	1 SS400		

[部材数	0]	小計=	35KG	[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	

【 鋼製型枠KR2 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL F	402x3.2x	1384	1	10.100	14.000	14	SGMH400	型枠	
PL F	402x3.2x	1404	1	10.100	14.200	14	SGMH400	型枠	
PL F	100x3.2x	2395	1	2.510	6.010	6	SGMH400	水切り	
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1	SGMH400	型枠ステー	68
PL F	80x3.2x	210	1	2.010	0.422	1	SGMH400	型枠ステー	
PL F	75x3.2x	160	1	1.880	0.259	1	SGMH400	型枠ステー	86
NT ZK	M 10		8	1種	0.012	1	SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		8		0.0465	1	SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種1座金	0.045	1	SS400		
[部材数 0]			小計=	40KG[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	
[部材数 0]			9x 小計=	360KG[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	

【 鋼製型枠KR3 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL F	402x3.2x	1384	1	10.100	14.000	14	SGMH400	型枠	
PL F	402x3.2x	1104	1	10.100	11.200	11	SGMH400	型枠	
PL F	100x3.2x	2095	1	2.510	5.260	5	SGMH400	水切り	
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1	SGMH400	型枠ステー	68
PL F	80x3.2x	210	1	2.010	0.422	1	SGMH400	型枠ステー	
PL F	75x3.2x	160	1	1.880	0.259	1	SGMH400	型枠ステー	86
NT ZK	M 10		7	1種	0.012	1	SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		7		0.0465	1	SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種1座金	0.045	1	SS400		
[部材数 0]			小計=	36KG[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	

【 鋼製型枠KR4 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠 】		摘要	ネット
						質量	材質		
PL F	402x3.2x	1084	1	10.100	10.900	11	SGMH400	型枠	
PL F	402x3.2x	1136	1	10.100	11.500	12	SGMH400	型枠	
PL F	289x3.2x	463	1	7.260	3.360	3	SGMH400	型枠	
PL F	100x3.2x	1505	1	2.510	3.780	4	SGMH400	水切り	
PL F	110x3.2x	270	1	2.760	0.507	1	SGMH400	型枠ステー	68
NT ZK	M 10		6	1種	0.012	1	SS400		
PL F	50φ - 12φ x 3.2		6		0.0465	1	SGMH400	座金	
BN ZK	M 10x	30	4	1種1座金	0.045	1	SS400		
[部材数 0]			小計=	34KG[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	

【 鋼製型枠現場継手部 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 KA 鋼製型枠 】		摘要	ネット
						質量	材質		
BN ZK	M 10x	30	132	1種1座金	0.045	6	SS400	取付ホルト	
BN ZK	M 10x	30	8	1種1座金	0.045	1	SS400	取付ホルト	
[部材数 0]			小計=	7KG[大型	0個	0KG、小型	0個	0KG]	

【 排水装置 】

種別	寸法	長さ	個数	WT/M	WT/1個	【 DR 上部排水 】		摘要	ネット	
						質量	材質			
P ZH	114.3φ x 4.5x	422	2	12.200	5.150	10	STK400	排水桝		
P ZH	114.3φ x 4.5x	183	2	12.200	2.230	4	STK400	排水桝		
RB ZH	13φ x	85	8	1.040	0.0884	1	SR235	排水桝		
RB ZH	9φ x	130	8	0.499	0.0649	1	SR235	排水桝		
BT ZK	M 10x	40	8		0.035	1	SS400			
PL H	100x 9x	80	2	7.060	0.565	1	SMA400AW	S1		
FB ZH	100x 6x	372	4	4.710	1.750	7	SS400	S1		
FB ZH	100x 6x	310	2	4.710	1.460	3	SS400	S1		
BN ZK	M 16x	50	12	1種2座金	0.164	2	SS400	S1		

[部材数	0]	小計=	30KG	[大型	0個	0KG、小型	0個	27KG]		

大型材片溶接延長計算書 【mm】

種別	寸法	長さ	個数	板継幅	換算率	溶接長	T型溶接長	部材名	用途	
PL	711x 12x	8985	2				71880	MG	WEB	
PL	766x 12x	9890	2				79120	MG	WEB	
PL	711x 12x	8985	2				71880	MG	WEB	
PL	711x 12x	8985	2				71880	MG	WEB	
PL	766x 12x	9890	2				79120	MG	WEB	
PL	711x 12x	8985	2				71880	MG	WEB	
[MG 主 桁]						小 計 =	0	445760	mm	
合計溶接延長(丸め処理をせず集計) =							0	445760	mm	【参考値】
" (部材毎に丸めて集計) =							0	446	m	【総括用】

部材別集計

部材名	大型片数	質量	小型片数	質量	加工質量	570K鋼質量	板継手長	T型継手長	部材	型鋼	鋼板
MG	33	24775	406	3969	28744	0	0	446	9	0	0
MJ	0	0	24	464	464	0	0	0	0	0	0
KA	0	0	0	0	864	0	0	0	0	0	0
DR	0	0	0	27	27	0	0	0	0	0	0
合計	33	24775	430	4460	30099	0	0	446	9	0	0

【種別の記号説明】

- | | |
|-----------------|---------------------|
| [PL] 鋼板 | [DB] 異形棒鋼 |
| [I] I形鋼 | [BN] ボルト、ナット、座金のセット |
| [BP] 球平形鋼 | [BT] ボルト |
| [P] 一般構造用炭素鋼鋼管 | [NT] ナット |
| [FB] 平鋼 | [SD] 頭付スタッド |
| [RB] 棒鋼 | [TC] 高力ボルト (トルクシャー) |

【副種別の記号説明】

集計要素マニュアルに示される大型材片、小型材片、購入品等の要素。
(Z は亜鉛メッキ材料。)

材 料 特 性	大型材片		小型材片		加 工 質 量	材 料 例
	片 数	質 量	片 数	質 量		
K 購入品	--	--	--	--	--	ボルト、スタッド、支承、桁等
B 大型材片	○	○	--	--	○	主桁フランジ、腹板
E 片数無	--	--	--	○	○	足場金具、スラブアンカー
S 小型材片	--	--	○	○	○	主桁補剛材、添接板等
T トラス構造	--	--	--	--	○	対傾構、横構等
R 加工無	--	--	○	○	△	落橋防止、架設用補強材
H 片数加工無	--	--	--	○	△	排水装置、検査用手摺
F 付属物	--	--	--	--	○	付属物一般

(注記)

1. 数量計算書の出力 = 0 [質量]
2. 鋼床版U型鋼の塗装面積 = 0 [U型鋼内鋼板部分塗らない]
3. 材料特性R、Hで加工重量算入 = 0 [正しい処理] △記号は【○】と見なして処理。
4. 詳細数量計算項目の区切り = 0 [下線入れない(標準)]
5. 鋼床版BPの形状の新旧 = 1 [旧]
6. m2で計算する時のネット率 = 0 [m2の計算時]
7. 材質名の長さ = 15 [m2の計算時]
8. I型溶接換算率の根拠 = 0 [国土省]

《材料チェックリスト》

【ファイル名】 [C:\¥USERS¥LT¥DESKTOP¥数量¥宮地川橋数量.DAT]

【計算方法】 0 [道路公団] 0 3 0 3 1 0 1 0

【材料データの照査】 ファイル名=[宮地川橋数量.TOE] エラーカード枚数= 0

【合計長さ(m)】 U-FLG= 0.000 WEB = 111.440 L-FLG= 111.440

FLG = 0.000 DECK= 0.000

【材料片数】 材料種別[PL]から[Y3]までの総材料数。 1037 個

【全データ行数】 247 枚

【総括表の材料の種類】

		材料計算用(KG)			ボルト本数用(本)			
112	MG	PL B	SMA490AW	90	5480	MJ TC	S10TW	220 70
208	MG	PL B	SMA490AW	120	6580	MJ TC	S10TW	220 110
56	MG	PL B	SMA490BW	340	11920	MJ TC	S10T	220 60 2
236	MG	PL S	SMA400AW	90	678	KA BN	ZSS400	100 3011
8	DR	PL S	SMA400AW	90	1	MJ BN	SS400	160 4512
12	MG	PL S	SMA400AW	220	104	DR BN	ZSS400	160 5012
8	MG	PL S	SMA490AW	90	7	DR BT	ZSS400	100 40
182	MG	PL S	SMA490AW	120	64	KA NT	ZSS400	100 1
184	MJ	PL S	SMA490AW	100	120	MG NT	SS400	160 1
182	MG	PL K	SS400	32	6	MG SD	SS400	100 25
184	MG	PL B	SMA400AW	90	795	MG SD	SS400	160 40
	MJ	PL S	SMA490BW	200	344			
	KA	PL K	SGMH400	32	864			
	MG	I S	SS400	1050	350	40	2921	
	MG	BP S	SS400	1800	95		177	
	DR	P ZS	STK400	1143	45		14	
	DR	FB ZS	SS400	1000	60		10	
	DR	RB ZS	SR235	90			1	
	DR	RB ZS	SR235	130			1	
	MG	DB S	SD345	130			18	
	MJ	BN K	SS400	160			2	
	KA	BN ZK	SS400	100			31	
	DR	BN ZK	SS400	160			2	
	DR	BT ZK	SS400	100			1	
	MG	NT K	SS400	160			6	
	KA	NT ZK	SS400	100			24	
	MG	SD K	SS400	160			12	
	MG	SD K	SS400	100			6	
	MJ	TC K	S10TW	220			192	
	MJ	TC K	S10T	220			32	
			合 計		30413			

積算用数量総括表

項 目	単 位	主 桁 MG_	上部排水 DR	鋼製型枠 KA	合 計
大型材片数	個	33			33
大型材片質量	KG	24,775			24,775
小型材片数	個	430			430
小型材片質量	KG	4,433	27		4,460
加工質量	KG	29,208	27	864	30,099
内 570K 鋼質量	KG				
板継溶接延長	M				
T継手溶接長	M	446			446
部 材 数	個	9			9
型鋼トラス構造	個				
鋼板トラス構造	個				
合計部材数	個	9			9

数量総括表 [KG]

	材 質	寸 法	主 桁 MG_	上部排水 DR	鋼製型枠 KA	合 計
PL	SS400	3.2	6			6
	SMA400AW	9	1,473	1		1,474
		22	104			104
		小 計	1,577	1		1,578
	SMA490AW	9	5,487			5,487
		10	120			120
		12	6,644			6,644
		小 計	12,251			12,251
	SMA490BW	20	344			344
		34	11,920			11,920
		小 計	12,264			12,264
	SGMH400	3.2			864	864
	鋼 板 小 計		26,098	1	864	26,963
I	SS400	105x 35x	4			2,921
BP	SS400	180 x 9.5	177			177
P	STK400	114.3x 4.5		14		14
FB	SS400	100 x 6		10		10
RB	SR235	9φ		1		1
		13φ		1		1
		小 計		2		2
DB	SD345	13φ	18			18
BN	SS400	M10			31	31
		M16	2	2		4
		小 計	2	2	31	35
BT	SS400	M10		1		1
NT	SS400	M10			24	24
		M16	6			6
		小 計	6		24	30
SD	SS400	10φ	6			6
		16φ	12			12
		小 計	18			18
TC	S10T	M22	32			32
	S10TW	M22	192			192

	小計	224		224

総合計	29,464	30	919	30,413

数量総括表(亜鉛メッキ) [KG]

	材 質	寸 法	上部排水 DR	鋼製型枠 KA	合 計
P	STK400	114.3x 4.5	14		14
FB	SS400	100 x 6	10		10
RB	SR235	9φ	1		1
		13φ	1		1
		小 計	2		2
BN	SS400	M10		31	31
		M16	2		2
		小 計	2	31	33
BT	SS400	M10	1		1
NT	SS400	M10		24	24
	総 合 計		29	55	84

ボルト本数等総括表〔個数等〕

	材 質	寸 法	主 桁 MG_	上部排水 DR	鋼製型枠 KA	合 計
TC	S10T	M22x60 2座金	56			56
	S10TW	M22x70	112			112
		M22x110	208			208
		小 計	376			376
高力ボルト合計			376			376
BN	SS400	M10x30〔11xx〕			236	236
		M16x45〔12xx〕	8			8
		M16x50〔12xx〕		12		12
		小 計	8	12	236	256
BT	SS400	M10x40		8		8
NT	SS400	M10〔1xxx〕			182	182
		M16〔1xxx〕	184			184
		小 計	184		182	366
SD	SS400	10φ x25	182			182
		16φ x40	184			184
		小 計	366			366

(表示単位)

〔TC〕〔BN〕〔BT〕〔NT〕〔SD〕は個数。

(ナット座金の種類) 〔 〕内の4文字の説明 【x】は取り付かない。

1つ目 : ナットの種類 【1~4】 1~4種 【D】ダブル1+3種 【U】緩み止め。

2つ目 : 平座金の枚数 【1~2】。3つ目 : ばね座金 【S】。

4つ目 : テーパー座金 【5】 5°勾配 【8】 8°勾配。

ボルト本数等総括表(亜鉛メッキ) [個数等]

	材 質	寸 法	上部排水 DR	鋼製型枠 KA	合 計
BN	SS400	M10x30[11xx]		236	236
		M16x50[12xx]	12		12
		小 計	12	236	248
BT	SS400	M10x40	8		8
NT	SS400	M10[1xxx]		182	182

(表示単位)

[BN][BT][NT]は個数。

(ナット座金の種類) []内の4文字の説明 【x】は取り付かない。

1つ目 : ナットの種類 【1~4】 1~4種 【D】ダブル1+3種 【U】緩み止め。

2つ目 : 平座金の枚数 【1~2】。3つ目 : ばね座金 【S】。

4つ目 : テーパー座金 【5】 5°勾配 【8】 8°勾配。

塗装面積集計

面積計算書の中で [] 内の数値はガセットかコネクションプレートの合わせ面の面積を表す。

一般部塗装面積の全表面積は塗装面積ではなく、ブラスト面積が必要な場合に参考値として用いる。

亜鉛メッキは計算対象から除外、ステンレスは計算対象から除外している。

個別塗装面積 (m2)

一般部塗装面積

	外 面	内 面	特 殊	全表面積	接触面積
主 桁 (MG_)	0.0	0.0	161.5	502.7	0.0
上部排水 (DR)	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
鋼製型枠 (KA)	0.0	0.0	0.0	63.9	0.0
合 計 面 積	0.0	0.0	161.5	566.7	0.0

連結部塗装面積

	外 面	内 面	特 殊
主 桁 (MG_)	0.0	0.0	0.0
上部排水 (DR)	0.0	0.0	0.0
鋼製型枠 (KA)	0.0	0.0	0.0
合 計 面 積	0.0	0.0	0.0

ボルト塗装面積

	外 面	内 面	特 殊
主 桁 (MG_)	0.0	0.0	0.5
上部排水 (DR)	0.0	0.0	0.0
鋼製型枠 (KA)	0.0	0.0	0.0
合 計 面 積	0.0	0.0	0.5

合計塗装面積 (m2)

工場塗装 (工場下塗)	【外面	内面	特殊】	= 一般部塗装面積 - 連結部塗装面積
〃 (工場上塗)	【	内面	】	= 一般部塗装面積 - 連結部塗装面積
現場塗装 (現場下塗)	【外面	内面	特殊】	= 連結部塗装面積 + ボルト塗装面積
〃 (現場上塗)	【外面		特殊】	= 一般部塗装面積 + ボルト塗装面積
〃 (現場上塗)	【	内面	】	= 連結部塗装面積 + ボルト塗装面積

	外 面	内 面	特 殊
工場塗装 (工場下塗)	0.0	0.0	161.5
〃 (工場上塗)	0.0	0.0	0.0
現場塗装 (現場下塗)	0.0	0.0	0.5
〃 (現場上塗)	0.0	0.0	162.0

塗装面積用数量総括表 [KG]

	寸法	(1) TT	(2) UF	(3) US	(4) SO	(5) GS	(6) GL	(7) SP
PL	3.2	6						
	9	6,960						
	10	120						120
	12	6,644						
	20	344						344
	22	104			104			
	34	11,920						
	小計	26,098			104			464
BP	180 x 9.5	177						
TC	M22							376

質量 (KG)

- (1) TT : 主構造の合計質量。
- (2) UF : 主桁上フランジの合計質量。
- (3) US : 主桁上フランジ上面連結板の合計質量。
- (4) SO : 主桁ソールプレートの合計質量。
- (5) GS : 対傾構ガセットプレートの合計質量。
- (6) GL : 横構ガセットプレートの合計質量。
- (7) SP : 主構造連結板の合計質量。(但し USは含まない。)

高力ボルト本数

- (8) HT(TT) : 主構造の合計本数。(但し HT(US)は含まない。)
- (9) HT(US) : 主桁上フランジ連結板の合計本数。

塗装面積総括表 [m²]

	寸 法	(1) TT	(2) UF	(3) US	(4) SO	(5) GS	(6) GL	(7) SP
PL	3.2	0.5						
	9	197.0						
	10	3.1						3.1
	12	141.1						
	20	4.4						4.4
	22	1.2				1.2		
	34	89.3						
	小 計	436.6			1.2			7.5
BP	180 x 9.5							
TC	M22							1.9

上表の数値は社団法人日本道路協会発行の鋼道路橋設計便覧（昭和54年2月）に基づき求める。

$$\begin{aligned} \text{鋼板の塗装面積} &= \text{質量} * \text{面数} / 7.85 / \text{板厚 (mm)} \\ \text{形鋼の塗装面積} &= \text{質量} * \text{単位質量当りの表面積} \\ \text{高力ボルトの塗装面積} &= 1 \text{本当りの面積} * \text{本数} \end{aligned}$$

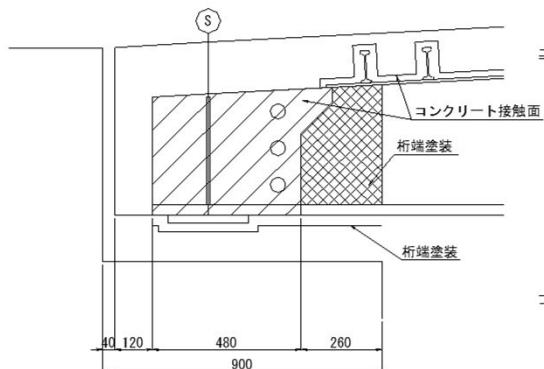
$$\begin{aligned} \text{全橋面積} \quad A &= TT - UF/2 - US - SO - GS/2 - GL \times 0.4 - SP + HT(TT + US/2) = 427.9 \text{ m}^2 \\ \text{現場下塗面積} \quad A' &= SP/2 + GS/2 + GL \times 0.4 + HT(TT + US/2) = 3.8 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{工場塗装面積 (工場下塗)} \quad A - A' &= 424.1 \text{ m}^2 \\ \text{(現場下塗)} \quad A' &= 3.8 \text{ m}^2 \\ \text{現場塗装面積 (現場上塗)} \quad A &= 427.9 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

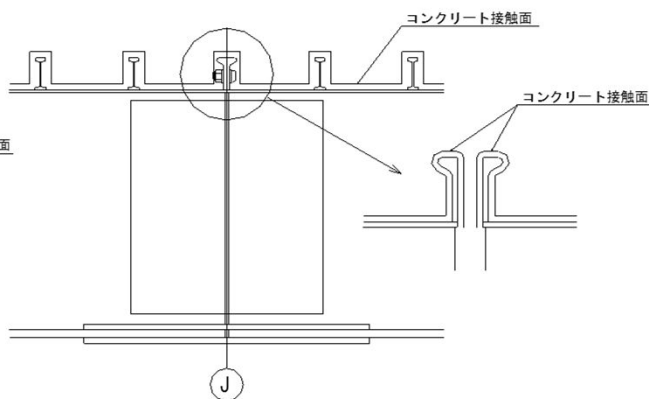
塗装面積総括表

項目	種別	単位	数量	備考
工場塗装	コンクリート接触面	m ²	162.0	無機シリコンリッチペイント30μm
	桁端塗装	m ²	5.2	
	プラスト面積	m ²	167.2	製品プラスト

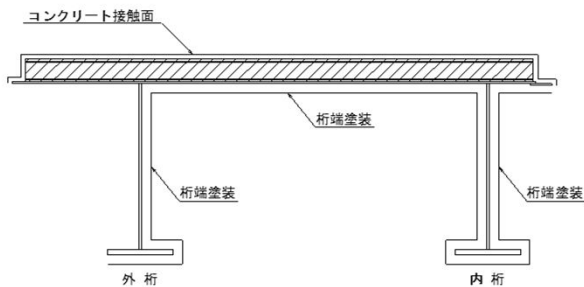
端支点側面図



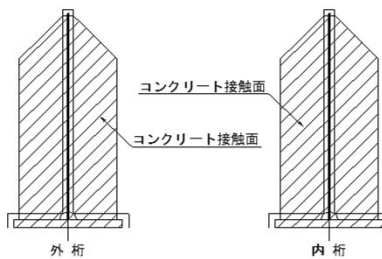
パネル継手側面図



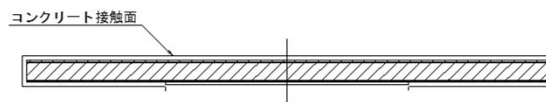
主桁ブロック断面図



主桁断面図(コンクリート接触面)



床版落込みブロック断面図



【工場塗装 桁端塗装】

使用箇所	算 式	面数	数量	塗装面積	摘 要
主桁パネル A, C, D, F	0.200 × 0.260	1	4	0.21	外桁L-FLG 上面
	0.400 × 0.260	1	4	0.42	内桁L-FLG 上面
	0.400 × 0.740	1	8	2.37	L-FLG 下面
	0.091	1	4	0.36	外桁WEB
	0.091	2	4	0.73	内桁WEB
	0.050 × 0.888	1	4	0.18	端部補強板
	0.050 × 0.214	1	4	0.04	端部補強板
	0.900 × 0.160	1	4	0.58	底鋼板
			Σ =	4.89	m ²
落込パネル A', C'	0.050 × 0.420	1	2	0.04	端部補強板
	0.900 × 0.160	1	2	0.29	底鋼板
			Σ =	0.33	m ²
工場塗装 桁端部塗装 合計			Σ =	5.22	m ²

鋼材以外数量

(その1)

名 称		規格	単位	数量
コンクリート体積	床版	$\sigma_{ck}=30\text{N}/\text{mm}^2$	m^3	15.226
	地覆	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	m^3	3.191
	支点横桁	$\sigma_{ck}=30\text{N}/\text{mm}^2$	m^3	2.198
調整コンクリート体積		$\sigma_{ck}=30\text{N}/\text{mm}^2$	m^3	1.302
アスファルト舗装面積		t=30mm	m^2	70.815
木製型枠面積	地覆		m^2	8.282
	支点横桁		m^2	13.637
	合 計		m^2	21.919
Vカット	延長		m	2.000
	コーキング		\varnothing	0.450
現場鉄筋 (SD345)		D16	kg	875
		D13	kg	795
		合 計	kg	1670
排水装置	排水柵	STK400	組	2
	排水管	VP150	m	1.680
	支持金具		kg	11.06
		BN M16x50 (2-W付)	組	12
	防水層面積	塗膜系	m^2	70.815
	端部目地材	(幅100x厚さ5mm)	m	61.840
	成型目地材	(幅25x厚さ5mm)	m	61.840
	縦断排水管	スプリングメッシュ $\phi 12$	m	34.220
	フレキシブルチューブ	$\phi 20$	m	4.400
	スラブドレーン		組	4
	固定金具	6 ϕ x215 (SR235)	個	8
	PCクリップ		個	4
スポンジシール延長		50x10	m	53.400
鋼製型枠	現場シーリング延長	10x10	m	56.773
	延長	L側	m	28.653
		R側	m	28.120
		合 計	m	56.773

(その2)

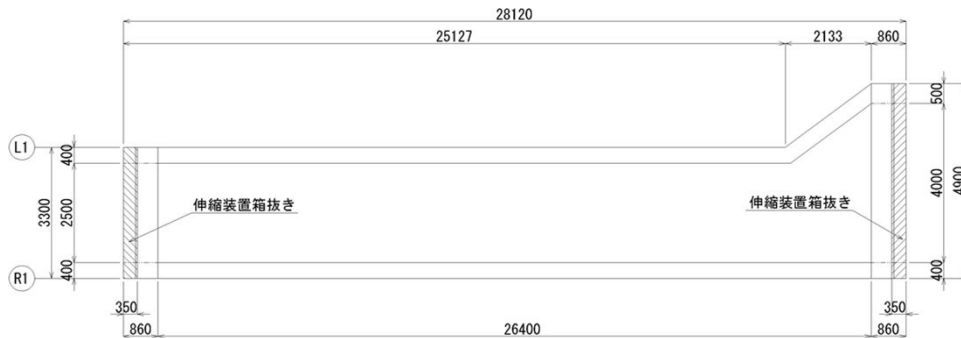
名 称		規格	単位	数量
伸縮装置	伸縮装置(CR+SS400)	ゴムジョイント-20用(歩道用)	m	3.300
		ゴムジョイント-35用(歩道用)	m	4.900
	後打ちコンクリート	$\sigma_{ck}=30\text{N}/\text{mm}^2$	m^3	0.573
	アンカー筋(SD345)	A1(Fix) D16x510-14本	kg	11.1
		A2(Mov) D16x510-20本	kg	15.9
支承	ゴム支承 (CR+SS400)	A1(Fix) 250x220x74	枚	4
		A2(Mov) 250x220x88	枚	4
	アンカー装置 (S35CN)	A1(Fix) F42Dx860	本	3
		A2(Mov) M42Dx860	本	3
	防蝕材 (CRスポンジ)	A1(Fix) 150x150x20	個	3
		A2(Mov) 150x250x20	個	3
	補強格子鉄筋 SD345 D10x50x50	A1(Fix) 4組	kg	10.9
		A2(Mov) 4組	kg	10.9
	沓座モルタル (無収縮モルタル)	A1(Fix)	m^3	0.038
		A2(Mov)	m^3	0.038
	アンカー孔モルタル (無収縮モルタル)	A1(Fix)	m^3	0.026
A2(Mov)		m^3	0.026	
防護柵	アルミ製防護柵 SP種 H=1000mm	L側	m	26.930
		R側	m	26.414
		合 計	m	53.344
橋名板			枚	4.000
橋歴版			枚	1.000

※伸縮装置の下部工側アンカー筋は、下部工数量にて計上する。

5. 鋼材以外数量明細

1) コンクリート体積

床版 ($\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$)



後打ちコンクリート (伸縮装置部)

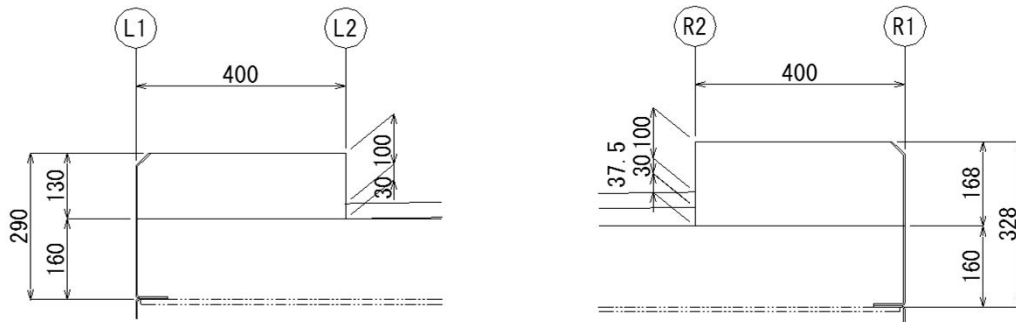
$$V1 = 0.040 \times 3.300 \times 0.350 + 0.040 \times 4.900 \times 0.350 = 0.115 \text{ m}^3$$

床版コンクリート

$$V2 = \left[\left(3.300 + 4.900 \right) \times 2.133 / 2 + 3.300 \times 25.127 + 0.860 \times 4.900 \right] \times 0.160 = 15.341 \text{ m}^3$$

$$V = V2 - V1 = 15.341 - 0.115 = 15.226 \text{ m}^3$$

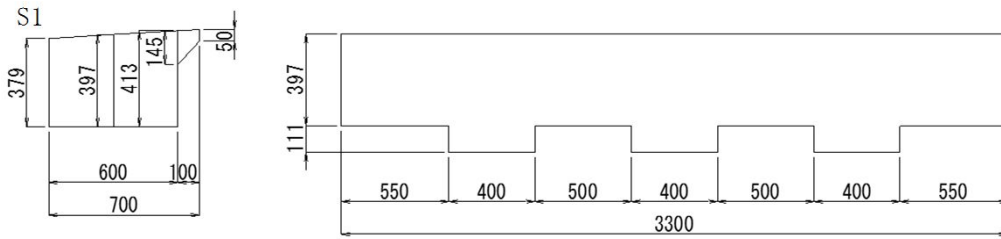
地覆 ($\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$)



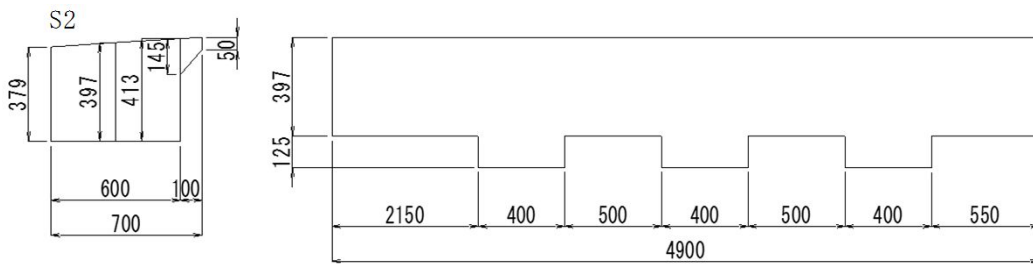
地覆コンクリート

$$V = \left(0.130 \times 0.400 - 0.030 \times 0.030 / 2 \right) \times 26.917 + \left(0.168 \times 0.400 - 0.030 \times 0.030 / 2 \right) \times 26.400 + 0.030 \times 0.400 \times 0.510 + 0.030 \times 0.500 \times 0.510 + 0.068 \times 0.400 \times \left(0.510 + 0.510 \right) = 3.191 \text{ m}^3$$

支点横桁 ($\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$)

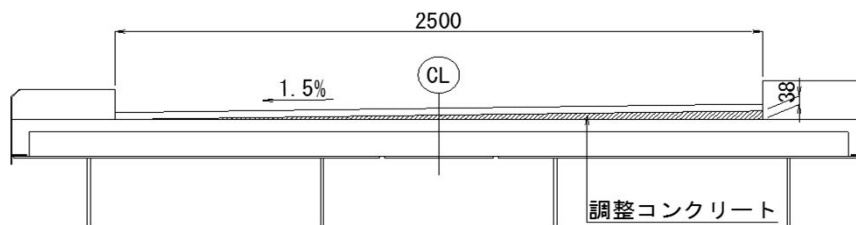


$$V = (0.379 + 0.413) \times 0.600 / 2 \times 3.300 + (0.050 + 0.145) \times 0.100 / 2 \times 3.300 + 0.400 \times 0.111 \times 0.600 \times 3 = 0.896 \text{ m}^3$$



$$V = (0.379 + 0.413) \times 0.600 / 2 \times 4.900 + (0.050 + 0.145) \times 0.100 / 2 \times 4.900 + 0.400 \times 0.125 \times 0.600 \times 3 = \frac{1.302 \text{ m}^3}{2.198 \text{ m}^3}$$

2) 調整コンクリート体積 ($\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$)



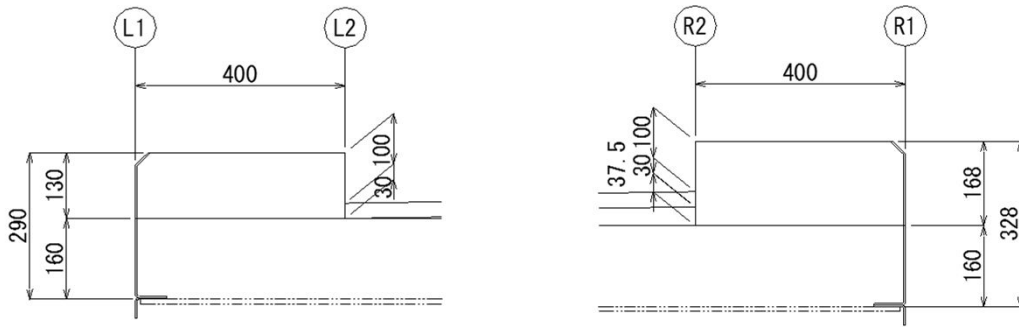
$$V = 2.500 \times 0.038 / 2 \times (28.120 - 0.350 \times 2) = 1.302 \text{ m}^3$$

3) アスファルト舗装面積 (t=30mm)

$$(2.500 + 4.000) \times 2.000 / 2 + 2.500 \times 24.910 + 0.510 \times 4.000 = 70.815 \text{ m}^2$$

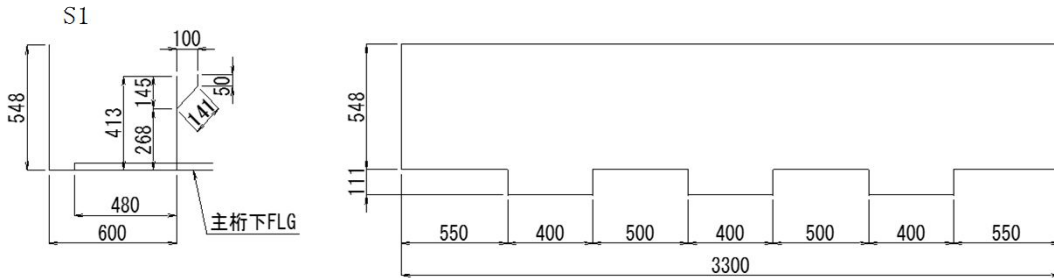
4) 木製型枠面積

地覆

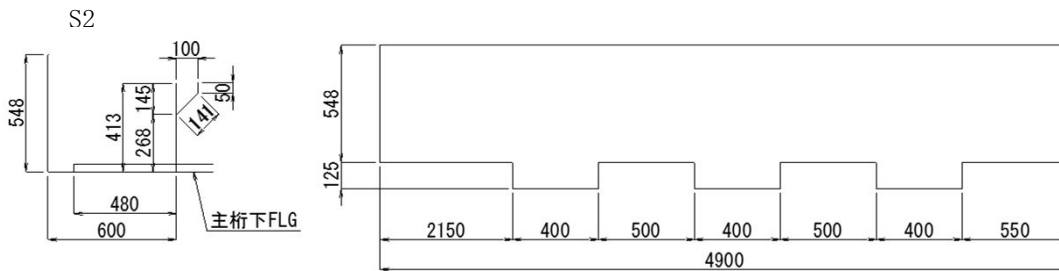


$$\begin{aligned}
 & 0.130 \times 26.900 + 0.030 \times (0.510 + 0.510) + \\
 & 0.168 \times 26.400 + 0.068 \times (0.510 + 0.510) + \\
 & (0.130 \times 0.400 - 0.030 \times 0.030 / 2) + \\
 & (0.130 \times 0.500 - 0.030 \times 0.030 / 2) + \\
 & (0.168 \times 0.400 - 0.030 \times 0.030 / 2) \times 2 = 8.282 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

支点横桁

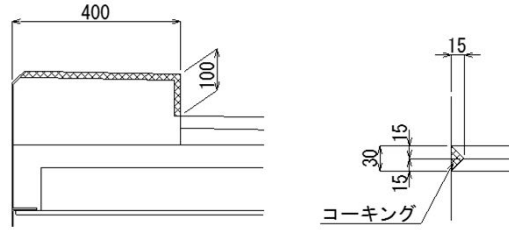


$$\begin{aligned}
 A = & (0.548 + 0.141 + 0.268 + 0.600) \times 3.300 \\
 & + 0.111 \times (0.400 + 0.600) \times 6 - 0.400 \times \\
 & 0.480 \times 4 + [(0.379 + 0.413) \times 0.600 / 2 \\
 & + (0.050 + 0.145) \times 0.100 / 2] \times 2 = 5.531 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$



$$\begin{aligned}
 A = & (0.548 + 0.141 + 0.268 + 0.600) \times 4.900 \\
 & + 0.125 \times (0.400 + 0.600) \times 6 - 0.400 \times \\
 & 0.480 \times 4 + [(0.379 + 0.413) \times 0.600 / 2 \\
 & + (0.050 + 0.145) \times 0.100 / 2] \times 2 = \frac{8.106 \text{ m}^2}{13.637 \text{ m}^2}
 \end{aligned}$$

5) Vカット延長



$$(0.400 + 0.100) \times 4 = 2.000 \text{ m}$$

$$\text{コーキング} \quad (0.030 \times 0.015 / 2) \times 2.000 = 0.000 \text{ m}^3$$

$$V = 0.450 \text{ l}$$

6) 現場鉄筋 (SD345)

	床版部	地覆部	端支点 横桁S1	端支点 横桁S2	合計
D16	814		26	35	875 kg
D13	333	278	80	104	795 kg
合計	1147	278	106	139	1670 kg

7) 排水装置

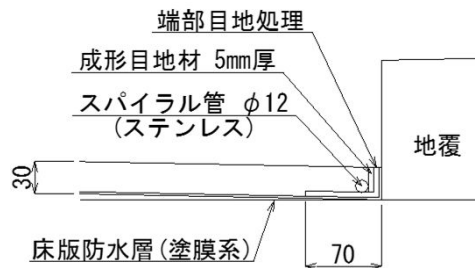
排水柵 (STK400) = 2 組

排水管 (VP150) 0.830 + 0.850 = 1.680 m

支持金具 = 2 組

1-PL	100	x	9	x	80	0.57 kg
2-FB	100	x	6	x	372	3.50 kg
1-FB	100	x	6	x	310	1.46 kg
						5.53 kg x 2 = 11.06 kg

BN M16x50 (2-W付) 6 組 x 2 = 12 組



防水層面積(塗膜系)

$$(2.500 + 4.000) \times 2.000 / 2 + 2.500 \times 24.910$$

$$+ 0.510 \times 4.000 = 70.815 \text{ m}^2$$

端部目地材(幅100x厚さ5mm)

$$\begin{aligned} & 28.120 - 0.350 \times 2 + 28.620 - 0.350 \times 2 \\ & + 2.500 + 4.000 \end{aligned} = 61.840 \text{ m}$$

成形目地材(幅25x厚さ5mm)

$$\begin{aligned} & 28.120 - 0.350 \times 2 + 28.620 - 0.350 \times 2 \\ & + 2.500 + 4.000 \end{aligned} = 61.840 \text{ m}$$

縦断排水管(スプリングメッシュ) (φ12)

$$(28.620 - 0.400 \times 2) + 2.450 + 3.950 = 34.220 \text{ m}$$

$$\text{フレキシブルチューブ (φ20)} \quad 1.200 \times 2 + 1.000 \times 2 = 4.400 \text{ m}$$

$$\text{スラブドレーン} = 4 \text{ 組}$$

$$\text{固定金具(6φx215(SR235))} = 8 \text{ 個}$$

$$\text{PCクリップ} = 4 \text{ 個}$$

$$8) \text{ スポンジシール延長(50x10)} \quad 26.700 \times 2 = 53.400 \text{ m}$$

9) 鋼製型枠

$$\begin{aligned} \text{現場シーリング延長(10x10)} \quad & \text{L側} = 28.653 \text{ m} \\ & \text{R側} = \underline{28.120 \text{ m}} \\ & = 56.773 \text{ m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{鋼製型枠延長} \quad & \text{L側} = 28.653 \text{ m} \\ & \text{R側} = \underline{28.120 \text{ m}} \\ & = 56.773 \text{ m} \end{aligned}$$

10) 伸縮装置

伸縮装置(CR+SS400)

$$\text{ゴムジョイント-20用(歩道用)} \quad \text{A1側} = 3.300 \text{ m}$$

$$\text{ゴムジョイント-35用(歩道用)} \quad \text{A2側} = 4.900 \text{ m}$$

後打コンクリート($\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$)

$$\begin{aligned} \text{A1} \quad V &= 3.300 \times 0.500 \times (0.080 + 0.080) / 2 \\ &+ 0.400 \times 0.350 \times (0.070 + 0.070) / 2 \\ &+ 2.500 \times 0.350 \times (0.070 + 0.108) / 2 \\ &+ 0.400 \times 0.350 \times (0.108 + 0.108) / 2 \end{aligned} \quad = 0.235 \text{ m}^3$$

$$\begin{aligned} \text{A2} \quad V &= 4.900 \times 0.500 \times (0.080 + 0.080) / 2 \\ &+ 2.000 \times 0.350 \times (0.070 + 0.070) / 2 \\ &+ 2.500 \times 0.350 \times (0.108 + 0.070) / 2 \\ &+ 0.400 \times 0.350 \times (0.108 + 0.108) / 2 \end{aligned} \quad \begin{aligned} &= \underline{0.338 \text{ m}^3} \\ &= 0.573 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

アンカー筋(SD345)

$$\text{上部工側} \quad \text{A1} \quad \text{D16} \times 510 \quad = 14 \text{ 本}$$

$$W = 1.560 \times 0.510 \times 14 \quad = 11.1 \text{ kg}$$

$$\text{A2} \quad \text{D16} \times 510 \quad = 20 \text{ 本}$$

$$W = 1.560 \times 0.510 \times 20 \quad = 15.9 \text{ kg}$$

※下部工側は下部工数量で計上する。

11) 支承

ゴム支承 (CR + SS400)

$$A1 (F). \quad 250 \text{ mm} \times 220 \text{ mm} \times 74 \text{ mm} = 4 \text{ 枚}$$

$$A2 (M). \quad 250 \text{ mm} \times 220 \text{ mm} \times 88 \text{ mm} = 4 \text{ 枚}$$

アンカー装置 (S35CN + CR + ポリエチレン/FRP + SR235)

$$A1 (F). \quad F42D \times 860 \text{ mm} = 3 \text{ 本}$$

$$W = 10.90 \text{ kg/m} \times 0.860 \text{ m} \times 3 \text{ 本} = 28.1 \text{ kg}$$

$$A2 (M). \quad M42D \times 860 \text{ mm} = 3 \text{ 本}$$

$$W = 10.90 \text{ kg/m} \times 0.860 \text{ m} \times 3 \text{ 本} = 28.1 \text{ kg}$$

防蝕材 (CRスポンジ)

$$A1 (F). \quad 150 \text{ mm} \times 150 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} = 3 \text{ 個}$$

$$A2 (M). \quad 150 \text{ mm} \times 250 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} = 3 \text{ 個}$$

補強格子鉄筋 (SD345)

$$A1 (F). \quad D10 \times 50 \text{ mm} \times 50 \text{ mm}$$

$$W = 0.560 \times (0.350 \times 7 + 0.300 \times 8) \times 4 = 10.9 \text{ kg}$$

$$A2 (M). \quad D10 \times 50 \text{ mm} \times 50 \text{ mm}$$

$$W = 0.560 \times (0.350 \times 7 + 0.300 \times 8) \times 4 = 10.9 \text{ kg}$$

沓座モルタル (無収縮モルタル)

$$A1 (F). \quad V = \{ (0.380 \times 0.350 \times 0.030 + (0.410 \times 0.380 \times 0.035)) \} = 0.038 \text{ m}^3$$

$$A2 (M). \quad V = \{ (0.380 \times 0.350 \times 0.030 + (0.410 \times 0.380 \times 0.035)) \} = 0.038 \text{ m}^3$$

アンカー孔モルタル (無収縮モルタル)

$$A1 (F). \quad V = (1/4 \times \pi \times 0.150^2 \times 0.520 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2 \times 0.420) \times 4 = 0.026 \text{ m}^3$$

$$A2 (M). \quad V = (1/4 \times \pi \times 0.150^2 \times 0.520 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2 \times 0.420) \times 4 = 0.026 \text{ m}^3$$

12) 防護柵延長

アルミ製防護柵	SP種 H=1000mm		L側 = 26.930 m
			R側 = 26.414 m
			= 53.344 m

付帯工 数量総括表

項 目	規 格	単 位	左岸側	右岸側	合計	
コンクリートブロック (控え長50cm)	コンクリートブロック積	壁体質量0.81t/m ² 以上	m ²			
	中詰材	割ぐり石(50~150mm)	m ³			
	裏込砕石	RC-40	m ³			
	吸出防止材		m ²			
連節ブロック	連節ブロック	控え長25cm,壁体質量0.361t/m ²	m ²			
	吸出防止材		m ²			
基礎コンクリート	1号ブロック基礎		m			
	2号ブロック基礎		m			
天端コンクリート	1号天端コンクリート		m			
	2号天端コンクリート		m			
小口止工	1号小口止工	B=0.300,H=6.287	箇所			
	2号小口止工	B=0.300,H=1.400	箇所			
	3号小口止工	B=0.300,H=2.500	箇所			
	4号小口止工	B=0.300,H=3.088	箇所			
	5号小口止工	B=0.300,H=6.434	箇所			
	6号小口止工	B=0.300,H=6.149	箇所			
	7号小口止工	B=0.300,H=1.300	箇所			
	8号小口止工	B=0.300,H=5.930	箇所			
間切工	B=0.300,H=3.154	箇所				
すりつけ工	ブロック積み	m ²				
張りコンクリート	コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³			
	基礎砕石	RC-40, t=10cm	m ²			
重力式擁壁	コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³			
	型枠	一般型枠, 一般構造物	m ²			
	基礎砕石	RC-40, t=15cm	m ²			
	目地材	t=20mm	m ²			
	水抜きパイプ	VP ϕ 150	m			
	土砂流出防止網	ANマット300×300溶着型同等品以上	箇所			
舗装工	表層	t=5cm,再生密粒度As(20)	m ²	33.4	27.7	61.1
	上層路盤	t=10cm,粒度調整砕石(M-30)	m ²	33.4	27.7	61.1
	下層路盤	t=10cm,再生砕石(RC-40)	m ²	33.4	27.7	61.1
区画線工	実線,W15cm,供用区間,白色	m	11.6		11.6	
	実線,W45cm,供用区間,白色	m	4.2		4.2	
ガードパイプ流用		m	0.9		0.9	
ガードパイプ箱抜き	ϕ 100	m	0.5		0.5	
フェンス復旧		m		13.2	13.2	
標識復旧		箇所		1	1	

左岸側 (A1橋台)

10. 舗装工

a) 表層 (t=5cm,再生密粒度As(20))

$$A= 33.35 \text{ m}^2$$

b) 上層路盤 (t=10cm,粒度調整碎石(M-30))

$$A= 33.35 \text{ m}^2$$

c) 下層路盤 (t=10cm,再生碎石(RC-40))

$$A= 33.35 \text{ m}^2$$

11. 区画線工

a) 実線,W=15cm,供用区間,白色

$$L= 4.900 + 6.700 = 11.60 \text{ m}$$

b) 実線,W=45cm,供用区間,白色

$$L= 4.200 \text{ m}$$

12. ガードパイプ流用

$$L= 0.900 \text{ m}$$

13. ガードパイプ箱抜き (φ100)

$$l= 0.250 \text{ m}$$

$$n= 2 \text{ 箇所}$$

$$L= 0.250 \times 2 = 0.50 \text{ m}$$

右岸側 (A2橋台)

9. 舗装工

a) 表層 (t=5cm,再生密粒度As(20))

$$A= 27.72 \text{ m}^2$$

b) 上層路盤 (t=10cm,粒度調整碎石(M-30))

$$A= 27.72 \text{ m}^2$$

c) 下層路盤 (t=10cm,再生碎石(RC-40))

$$A= 27.72 \text{ m}^2$$

10. フェンス復旧

$$L= 10.000 + 3.200 = 13.20 \text{ m}$$

11. 標識復旧

$$N= 1 \text{ 箇所}$$

仮設工数量総括表

種 別	規 格			単位	下部工施工時					上部工施工時	合計		
	オーブン掘削	A領域	土砂		STEP1.	STEP2.	STEP3.	STEP4.	STEP5.				
埋戻し	最大埋戻し幅 1m以上4m未満	土砂	m ³	/									
			m ³										
仮排水管	設置(新規)	φ800,コルゲートメタル管,ペーピングあり	m	/									
			m										
			m										
			m										
			m										
			m										
仮盛土	設置(流用)	φ2500,コルゲートメタル管,ペーピングあり	m	/									
			m										
			m										
			m										
			m										
			m										
大型土のう	撤去	φ800,コルゲートメタル管,ペーピングあり	m	/									
			m										
			m										
			m										
			m										
			m										
土のう積み	設置	φ2500,コルゲートメタル管,ペーピングあり	m ³	/									
			m ³										
			m ³										
			m ³										
			m ³										
			m ³										
敷き鉄板	設置	22x1219x2438	m ²	/									
			m ²										
			m ²										
			m ²										
敷砂利	設置	再生砕石,t=10cm	m ²	/									
			m ²										

工事用道路盛土

設置(締固土量)	942.6	m ³							
運搬(地山土量)	942.6	/	0.9	=	1047.3	m ³			
購入(3%土量)	*	*	1.33	=	m ³				

運搬費

コルゲートパイプ運搬費									
• φ800	m*	42.5	kg/m	=	t				
• φ2500	m*	244	kg/m	=	t				
計					14.64	t			

上部工施工時

1. 仮排水管 (φ2500, コルゲートメタル管, ペーピングあり)

$$L = 20.000 + 20.000 + 20.000 = 60.00 \text{ m}$$

a) 設置(流用) ※STEP5.から流用

$$L = 60.00 = 60.00 \text{ m}$$

b) 撤去

$$L = \text{a) 設置(流用) より} = 60.0 \text{ m}$$

2. 仮盛土

a) 設置(流用) ※STEP3、STEP5.から流用

$$V = \frac{66.38 \text{ m}^2}{14.200} \times 14.200 = 942.6 \text{ m}^3$$

b) 撤去

$$V = \text{a) 設置(流用) より} = 942.6 \text{ m}^3$$

3. 大型土のう

$$N1 = (11.000 - 2.500 \times 3) / 1.000 = 4 \text{ 袋}$$

$$N2 = (14.000 - 2.500 \times 3) / 1.000 = 7 \text{ 袋}$$

$$N3 = (18.000 - 2.500 \times 3) / 1.000 = 11 \text{ 袋}$$

$$N4 = 21.000 / 1.000 = 21 \text{ 袋}$$

$$\Sigma N = 43 \text{ 袋}$$

a) 据付 ※STEP5.から転用

$$N = 43 \text{ 袋}$$

b) 撤去

$$N = 43 \text{ 袋}$$

4. 敷き鉄板 (22x1524x6096)

$$N = 4 \text{ 枚}$$

$$A = 1.524 \times 6.096 \times 4 \times \frac{1}{\text{設置回数}} = 37.16 \text{ m}^2$$

濁水対策工 数量総括表

種 別		規 格	単 位	既設橋梁撤去 ・下部工施工時	付帯工 ・上部工施工時	合 計
大型土のう	製作		袋			
	中詰め土		m ³			
	据付		袋			
	撤去		袋		45	45

付帯工・上部工施工時

1. 大型土のう

$$N = (10.000 + 11.000 + 12.000 + 12.000) / 1.000 = 45 \text{ 袋}$$

a) 製作

袋

$$N = \quad = 0 \text{ 袋}$$

b) 中詰め土

m³

$$V = \quad \times 45 = 0.00 \text{ m}^3$$

c) 据付

$$N = \quad \text{袋}$$

e) 撤去

袋

$$N = 45 = 45 \text{ 袋}$$

参 考 図

一橋梁災害復旧工事（市道本郷町椋本線 宮地川橋）上部工一

図面番号	1 / 2	縮尺	1:200
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	宮地川橋 上部工施工時施工計画図 番号 /		
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目(本郷中学校前)		
三原市			

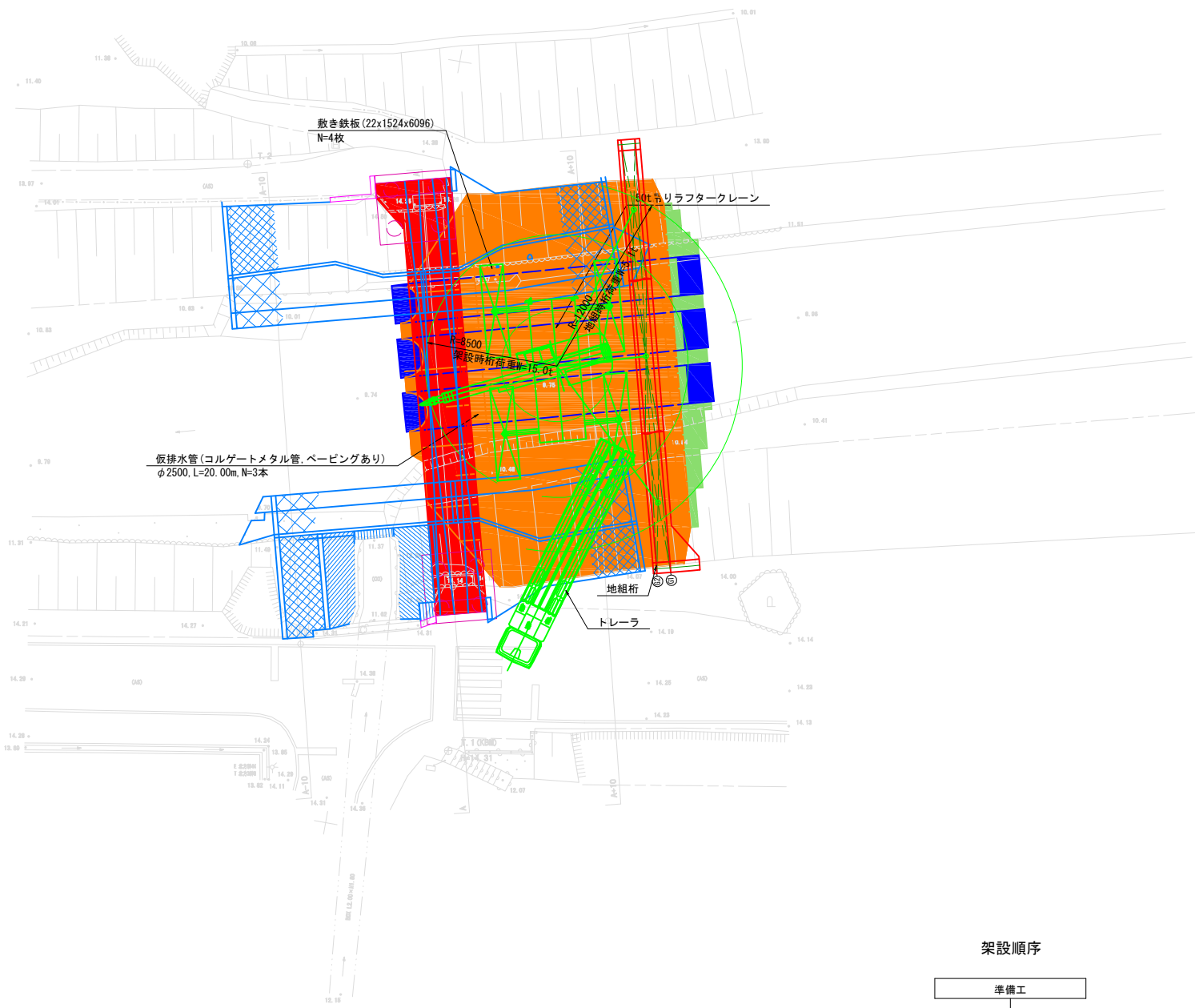
宮地川橋 上部工施工時施工計画図 S=1:200 (参考図)

工事番号 第 号

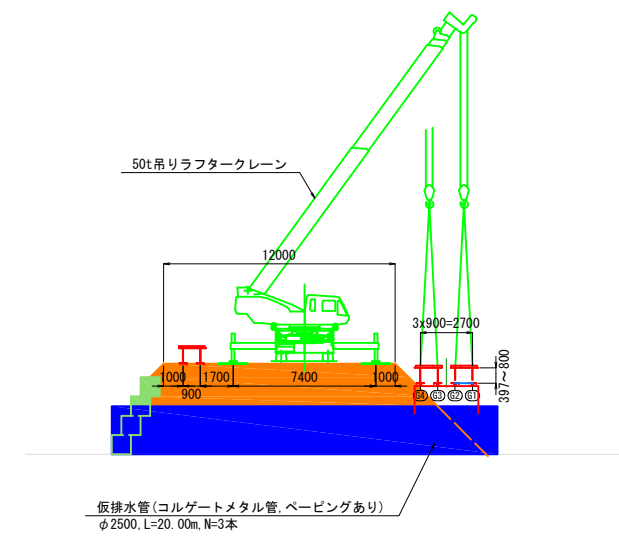


平面図

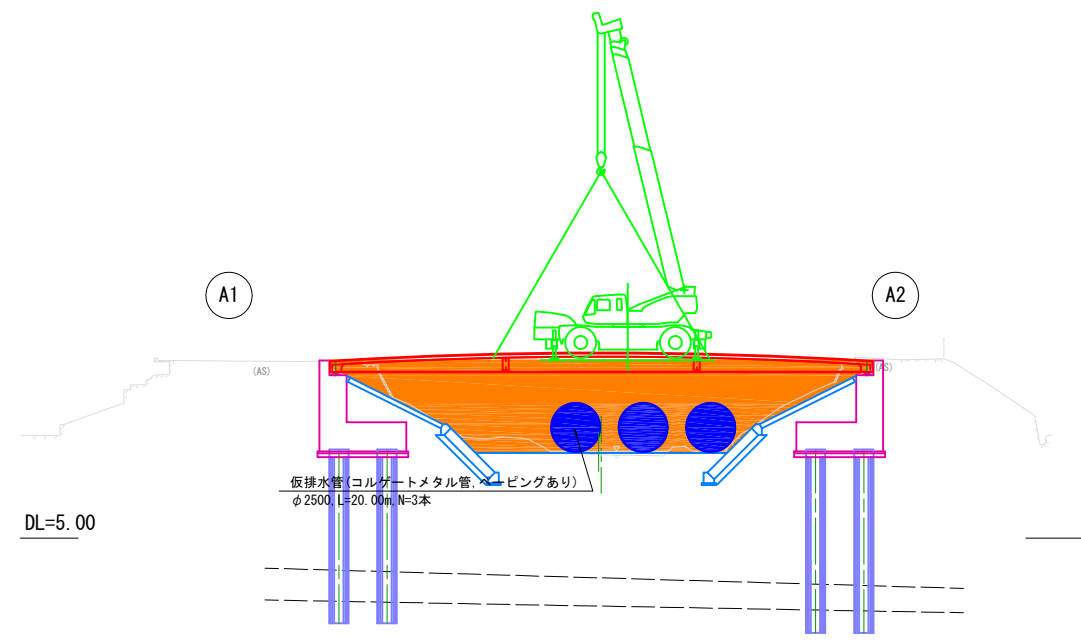
- ①仮排水管及び施工ヤード設置
- ②施工ヤード上で地組を行い、上部工架設
- ③仮排水管及び施工ヤードの撤去



断面図 河川縦断方向



河川横断方向



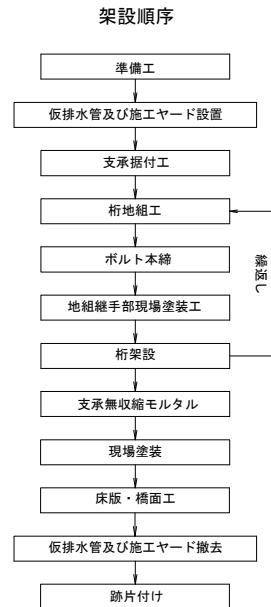
クレーン選定基準

吊上対象ブロック		吊上重量	15.0 t	
ブーム長	: 17.55 m	吊上重量算出		
作業半径	: 8.5 m			
定格荷重	: 16.2 t	架設重量	: 14.4 t	
		フック重量	: 0.3 t	
		吊具重量	: 0.3 t	
		吊上重量	: 15.0 t	

上記条件より使用クレーンは50t吊りラフタークレーン

50tラフタークレーン定格総荷重 (ss-500sp-V)

作業半径 (m)	ブーム長			吊上重量
	L= 17.55 m	L= 24.7 m	L= 31.85 m	
6.5	22.4 t	18.7 t	14.0 t	
7.0	20.6 t	17.6 t	13.5 t	
7.5	18.9 t	16.6 t	13.0 t	
8.0	17.5 t	15.6 t	12.5 t	
8.5	16.2 t	14.7 t	11.9 t	15.0t
9.0	15.0 t	13.9 t	11.3 t	
10.0	13.0 t	12.3 t	10.3 t	
11.0	11.0 t	10.9 t	9.4 t	
12.0	9.3 t	9.2 t	8.6 t	5.1t
13.0	7.9 t	7.7 t	8.0 t	
14.0	6.7 t	6.6 t	7.4 t	
フック重量	0.3 t			



図面番号	2 / 2	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	宮地川橋 濁水対策工	番号	/
名称	市道 椋本線		
工事箇所	三原市下北方二丁目 (本郷中学校前)		
三原市			

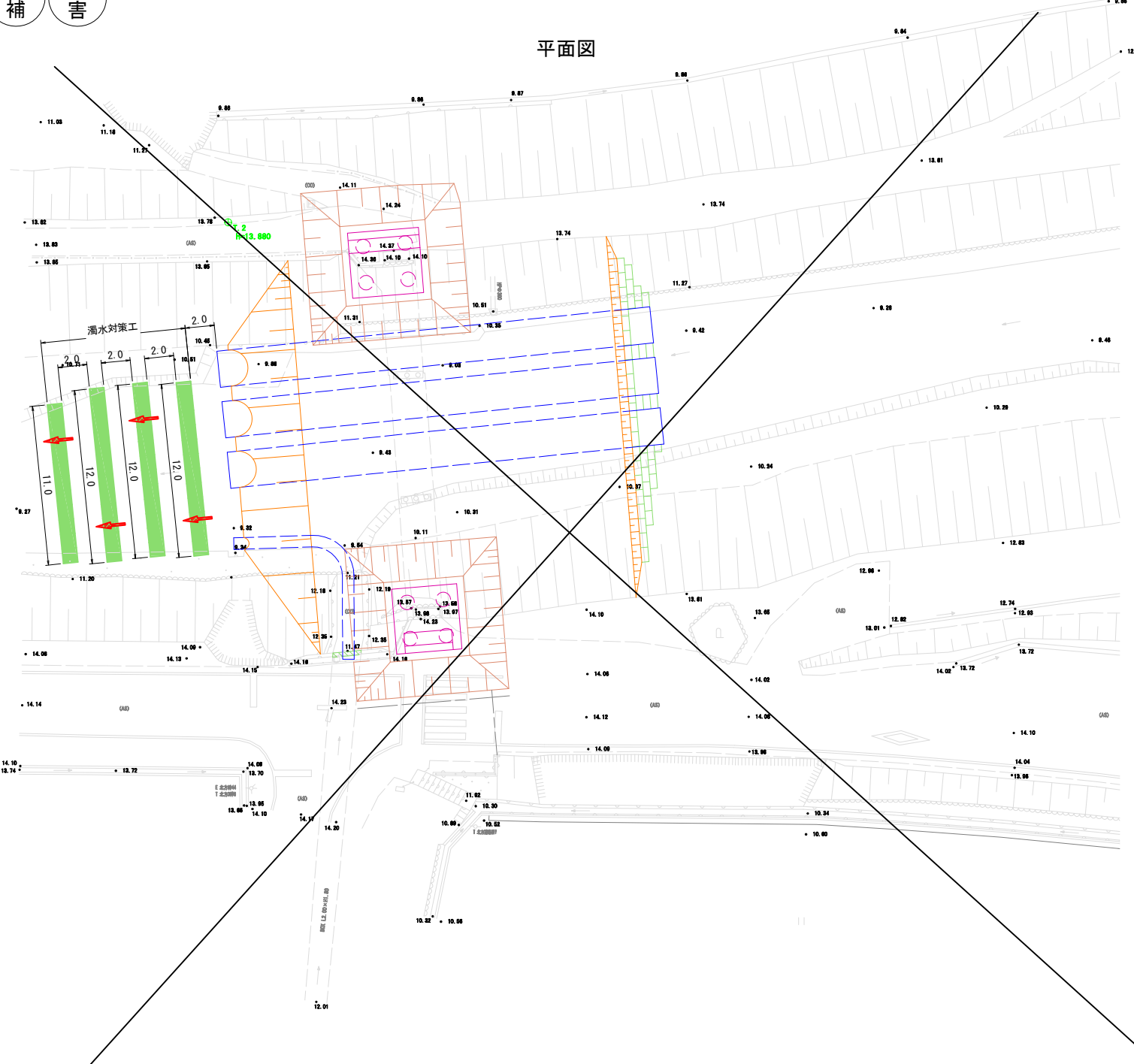
宮地川橋 濁水対策工 S:1:200 (参考図)

工事番号 第 号

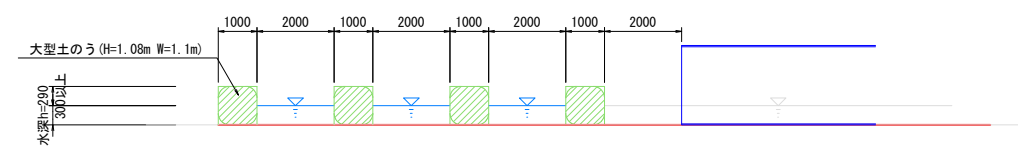


既設橋梁撤去, 下部工施工時

平面図

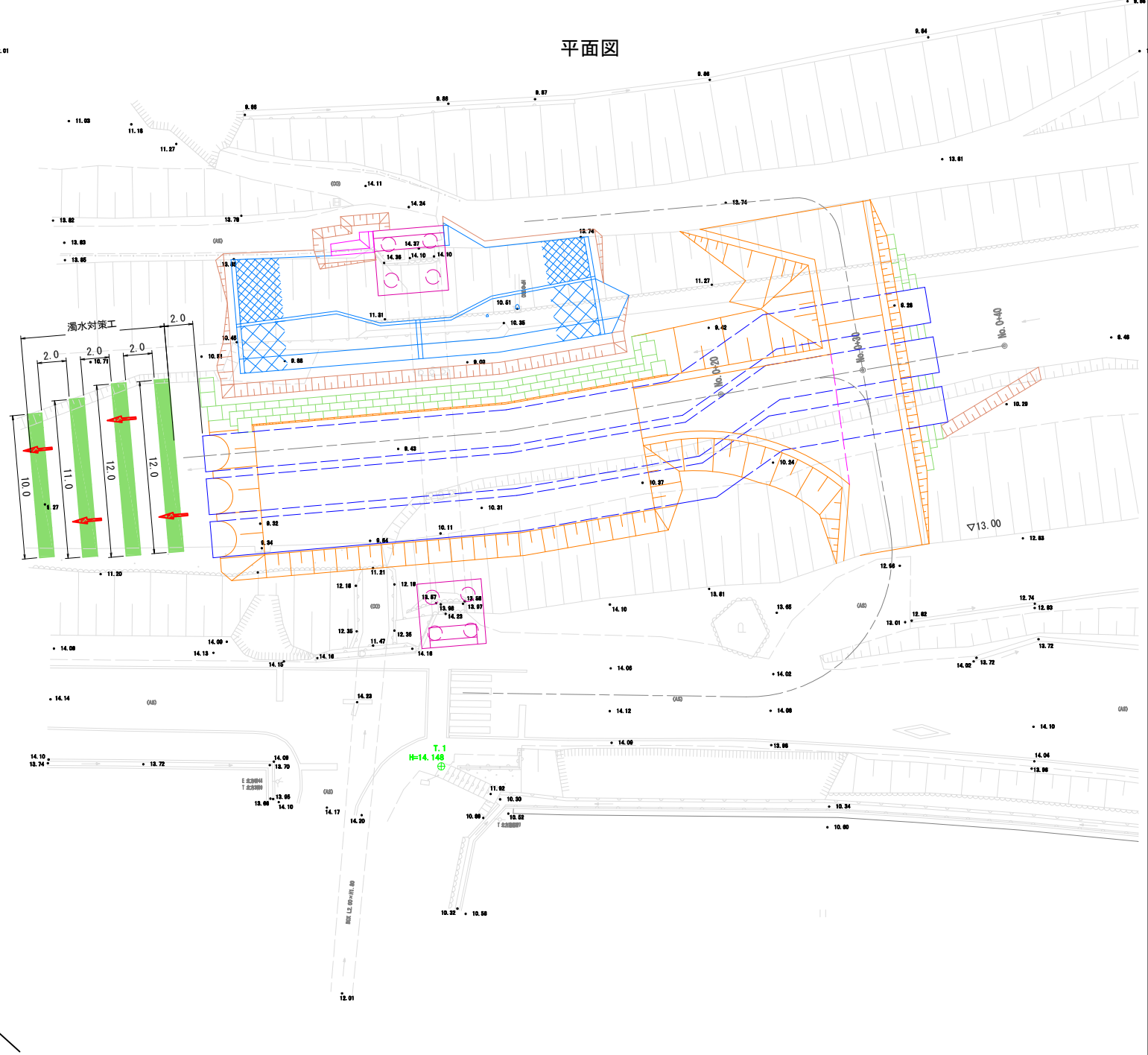


縦断図 S=1:100



付帯工・上部工施工時

平面図



縦断図 S=1:100

