

当初設計

2025年度



谷地川・手城川流域・7-1

福山市 東手城町三丁目 地内

堦16号橋架替工事 実施設計書

工 事 概 要	当初設計		
	橋長	L=20.7m	
	幅員	W=7.2m	
	工場製作	一式	
	架設工	W=55.2t	
	床版工	一式	
	表層工	A=139m2	

第1章総則

第1節適用

- ・本特記仕様書は、葦16号橋架替工事（谷地川・手城川流域・7-1）に適用する。
- ・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。
- ・令和6年8月広島県土木工事共通仕様書、「設計図書（別冊図面、仕様書）」、「福山市建設工事執行規則」、「福山市工事検査技術基準」
- ・その他関連規格類
- ・小黑板情報電子化を実施しない工事写真について、監督員の承諾を得る必要はないものとする。

第2節工程表の提出について

- ・契約締結後14日以内に設計図書に基づいて、工程表を作成し、発注者に提出すること。工期の変更契約についても同様とする。

第3節地元への周知

- ・受注者は、監督員と協議し、地先住民、町内会長、土木常設員に工事着手及び工事完了の報告を行うこと。また、工事着手に先立ち地先住民及び貸借人には具体的な施工内容、方法、時期等の説明を行い、承諾を得ること。
- ・受注者は、工事着手の際に、あらかじめ沿線地権者に施工内容等についての説明を行い、承諾を得ること。

第4節施工承認図の作成

- ・受注者は、受注後、設計図書に基づき現地を照査し、施工承認図を作成し監督員に提出すること。

第5節部分引渡し

- ・契約約款第38条により、本工事の内、工場製作品については完成後、検査を受け部分引渡しを行うこと。引渡し時期などは、打合せ協議にて決定する。

第6節現場代理人の常駐義務

- ・本工事において、現場代理人は常駐しなければならない。なお、やむを得ない事情により上記の指定により難い場合は、監督員と受注者が協議するものとする。

第7節現場代理人の常駐義務の緩和

現場代理人の工事現場への常駐義務緩和については、一定の要件を満たすと発注者が認める場合（※）とします。

（※）一定の要件を満たすと発注者が認める場合とは発注者との連絡体制を確保した上で、次の(1)から(4)のいずれかの条件に該当する場合です。

（必要に応じ、工事打合せ簿で協議により承諾を受けていること。）

- (1)現場作業着手前までの期間
- (2)工事の施工が一定期間、全面的に行われていない期間
- (3)橋梁、ポンプ、ゲート等の工場製作を含む工事であって、工場製作のみが行われている期間
- (4)工事現場が完了した後、竣工検査までの期間

第8節情報共有システム

1本工事は、受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。

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受注者は、情報共有システムの利用対象としないことを希望する場合は、契約後すみやかに発注者にその旨を協議し、承諾を得ること。

4受注者は、情報共有システムの利用に当たり、（一社）広島県土木協会に利用申込みを行い、利用料を支払うものとする。

5受注者は、情報共有システムの利用にあたり、情報共有システム利用手引に基づき運用すること

6工事情報共有システムの完了後のデータ受理方法について

作成者：受注者

納品方法：CD、DVD

作成方法：「情報共有システム→共有書類・検査支援→一括ダウンロードしたデータ

第9節工事に着手すべき期日について

- ・受注者は、工事開始日以降30日以内に工事着手しなければならない。

第10節法定外労災保険の付保について

- ・本工事は、法定外の労災保険契約の保険料を見込んでいる。

第11節再生資源利用計画の現場掲示

受注者は、再生資源利用計画及び再生資源利用促進計画を工事現場の見やすい場所に掲示（デジタルサイネージによる掲示も可）し、公衆の閲覧に供するとともに、インターネットの利用により公表するよう努めるものとする。

第2章材料

第1節コンクリートの配合指定

- ・鉄筋コンクリート（呼び強度21及び24）の水セメント比については55%以下、無筋構造物のコンクリート（呼び強度18）の水セメント比については60%以下とすること。

第2節工場製作品

本工事にて製作する橋梁上部については、リバーブリッジ同等品以上の低桁高の合成床版橋とすること。

第3章施工条件

第1節関連する別途工事

- ・工事名：河川改修工事（谷地川・手城川流域・5-1）工事
- ・他工事の内容：河川改修工事

第2節道路工事に伴う中国電力の架空線の防護管に要する費用について

工事区域上空の架空線の防護管に要する費用については、現在見込んでいない。ただし、架空線等事故防止対策簡易ゲートに要する費用については、安全費として共通仮設費率に含んでいる。架空線に近接した工事の施工に当たって、架空線管理者又は防護管施工会社（以下、「架空線管理者等」という）との協議により、架空線管理者等から防護管に要する費用負担を求められた場合、工事打合せ簿により監督職員と協議し、設計変更の対象とする。設計変更の対象として認められる場合は、架空線管理者等からの見積書を提出すること。

第3節道路工事に伴うNTTの架空線の防護管に要する費用について

建設工事等に伴うNTT架空ケーブル等への防護措置に係る費用は、現在見込んでいない。受注者が労働安全衛生法第20条に基づき必要な措置を講ずる時で、発注者が防護用ケーブルカバーを必要と認める場合かつ、NTTケーブルが市道内にある場合は、見積もり等による決定額とする。

第4節検査期間

- ・本工事の工期は、工事検査期間として、14日間を見込んでいる。

第5節借地（三つ橋公園）

- ・面積：400m²
- ・期間：工事期間中
- ・復旧方法：借地範囲を整地して返すこと。

第6節流出防止

- ・本工事施工にあたっては、掘浚物を下流へ流すことなく施工すること。また、魚類等に危害を与えないように細心の注意を払うこと。

第7節事前・事後調査

- ・本工事において、事前に工事損失の調査を行っている。工事開始前までに調査結果に相違ないかを確認し、工事期間中の経過観察を行うこと。工事完了後に、「福山市建設工事損失補償事務処理要綱」に基づき関係者へ通知すること。

第8節交通誘導警備員

- 1片側交互通行及び通行止め等の交通制限を行う場合は、関係官公署の許可条件を遵守し、関係機関との協議を十分に行うこと。また、地域の地元関係者等周辺を利用する市民への周知徹底を図り、安全かつ円滑な交通を確保して事故発生の無いように努めること。
- 2作業現場、作業用地内の整理整頓に留意して必要な安全施設の設置等を行い、関係者以外の立入りを禁止して危険防止に努めること。
- 3本工事における交通誘導員は、交通誘導警備員Bを見込んでいる。尚、交通誘導警備員の実施伝票は原本を提出すること。
- 4本工事において交通誘導警備員の積上げ人数は、交通誘導警備員の対象となる施工量に対し作業日当たり標準作業量から必要の人数を見込んでいる。したがって、正当な理由がある場合を除き、施工実績等による交通誘導員の積上げ人数の増員に対する変更は行わない。
- 5受注者は、工事着手に先立ち、交通誘導警備員の配置計画（配置日数及び配置場所）を作成し、監督員と協議すること。

第9節熱中症対策

- ・本工事は、工事現場の熱中症対策に資する経費に関して、現場管理費の補正を行う工事である。
- 1工期（工事の始期日から工事の終期日までの期間で、準備期間、施工に必要な実日数、不稼働日及び後片付け期間の合計をいう。なお、検査期間13日間、年末年始6日間（12月29日～1月3日）、夏季休暇3日間（国民の祝日である山の日の次の日から土曜日、日曜日及び振替休日を除く3日間とする。）、工場製作のみを実施している期間、工事全体を一時中止している期間は含まない。）期間中の真夏日の状況に応じて、変更契約時に現場管理費の補正を行うものとする。
- 2真夏日とは、日最高気温が30度以上の日をいう。また、日最高暑さ指数（WBGT）が25度以上の日をいう。ただし、夜間工事の場合は、作業時間帯の最高気温又は最高暑さ指数（WBGT）を対象とする。
- 3気温の計測箇所及び結果は、施工現場から最寄りの気象庁の地上気象観測所の気温又は環境省が公表している観測地点の暑さ指数（WBGT）を用いることを標準とする。なお、本工事において、上記地上観測所及び観測地点は、「福山」とすることを標準とする。
- 4受注者は、工事期間中における気温の計測箇所、用いる計測値及び計測期間（計測開始日、計測終了予定日）を明記した施工計画書を工事着手前に提出し、計測結果を工事完成時までに監督員に提出すること。
- 5受注者は、計測終了日について、工事完成時までに監督員と協議するものとする。
- 6積算方法は次のとおりとする。
 - （1）補正方法
ア受注者より提出された計測結果の資料を基に、補正値を算出し現場管理費率に加算する。ただし、現場管理費率の補正は、「積算寒冷地域で施工時期が冬期となる場合の補正」、「緊急工事の場合」及び本通知の補正値を合計し、2%を上限とする。
イ真夏日率＝工期期間中の真夏日÷工期
ウ補正値（%）＝真夏日率×1.2
 - （2）補正値の計算結果は、パーセント表示で少数点3位を四捨五入して2位止めとする。
- 7受注者より、熱中症対策に資する現場管理費の補正が不要である旨の協議があった場合は、補正を行う工事から対象外とすることが出来る。
- 8検査員から修補の指示があった場合、修補期間は対象外とする。

第10節排出ガス対策型建設機械の使用促進

- ・令和6年8月広島県土木工事共通仕様書で使用を義務づけている排出ガス対策型建設機械においては、第三次基準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章その他

第1節その他項目

- ・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。

総括情報表

頁0 -0001

変更回数 適用単価地区 単価適用日	0 70 福山市 00-07.05.01(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	
諸経費体系	1 公共(一般)		
	当世代	前世代	
工種 施工地域・工事場所区分 復興補正区分 週休補正区分 現場事務所等の貸与区分 I C T補正区分 冬期補正係数 緊急工事区分 前払金支出割合区分 契約保証区分	08 鋼橋架設工事 02 市街地(DID補正) 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 通常工事 0 % 00 補正無し 01 金銭的保証(0.04%)		
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。			

本工事費 内訳表

頁0 -0002

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
鋼橋上部					Y1E03 レベル1
工場製作工	1	式			Y1E0301 レベル2
桁製作工	1	式			Y1E030101 レベル3
製作加工 【鋼材規格】	1	式			Y1E03010101 レベル4
		t			
【工場製作に含まれる材料費等】 (但し、工場塗装に係る材料費は除く) 工場管理費[対象外]，一般管理費等[対象]					#0045
製作加工					V0001 00
	1	式			単第0 -0001 表
ボルト・ナット 【ボルト・ナット種類】					Y1E03010102 レベル4
		組			
購入品 高力ボルト（現場締付用）					V0002 00
	1	式			単第0 -0002 表

本工事費 内訳表

頁0 -0003

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
工場塗装工					Y1E030111 レベル3
	1	式			
金属溶射+ふっ素樹脂塗装					V000000800 00
	38	m2			単第0 -0011 表
一般外面（底板・側板外側）					V0003 00
	150	m2			単第0 -0016 表
高力ボルト連結部 F-11塗装系					V0005 00
	15	m2			単第0 -0020 表
コンクリート接触面					V0006 00
	520	m2			単第0 -0021 表
添接板の母材及びコンクリート接触面 無機ジンクリットペイント					V0007 00
	130	m2			単第0 -0023 表
工場製品輸送工					Y1E0302 レベル2
	1	式			
輸送工					Y1E030201 レベル3
	1	式			
輸送					Y1E03020101レベル4
		t			

本工事費 内訳表

頁0 -0004

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
銅橋工場製作輸送費 鈑桁(鋼床版鈑桁のみ) 運搬距離 3 7 0 km	57.1	t			S3070027 00 単第0 -0024 表
銅橋架設工	1	式			Y1E0303 レベル2
地組工	1	式			Y1E030301 レベル3
地組	1	式			Y1E03030101 レベル4
地組工 鈑桁・箱桁・少数I桁・細幅箱桁・ラーメン	55	t			S3106 00 単第0 -0025 表
架設工(クレーン架設)	1	式			Y1E030302 レベル3
桁架設 【規格,桁種類】		t			Y1E03030205 レベル4
架設工(移動式クレーン) 鈑桁・箱桁・少数I桁・細幅箱桁・ラーメン 鈑桁ラーメン(鈑桁形式)	55.2	t			S3104 00 単第0 -0026 表
支承工	1	式			Y1E030308 レベル3

本工事費 内訳表

頁0 -0005

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
大型ゴム設置支承 【支承規格】		個			Y1E03030801レベル4
支承その他材料費		式			V0008 00
	1	式			単第0 -0027 表
ゴム支承 Aタイプ(パッドタイプ)据付		個			S3070047 00
	21	個			単第0 -0028 表
支承モルタル（無収縮）材料費		m3			V000000200 00
	0.2	m3			単第0 -0029 表
鉄筋工 鉄筋(各種)		t			S3276 00
	0.05	t			単第0 -0030 表
防触アンカー モルタル材料費 デンカブレタスコンT-1		m3			V0009 00
	0.3	m3			単第0 -0031 表
鉄筋工 鉄筋(各種)		t			S3276 00
	0.01	t			単第0 -0030 表
現場継手工		式			Y1E030309 レベル3
	1	式			
本締めボルト		本			Y1E03030902レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0006

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本締め工					S3110 00
	3,448	本			単第0 -0032 表
ピンテール処理工					V000000100 00
	3,448	本			単第0 -0033 表
機械器具損料					Y1E03030902レベル4
		本			
<作>トラッククレーン(油圧伸縮ジブ型) 160t吊,オペレータ付 低騒音(分解,組立が必要)	8.9	日			KTPC00027 00
架設工具損料					S3070073 00
	22.6	供用日			単第0 -0034 表
仮締めボルト及びドリフトピン損料 仮締めボルト φ22mm用	22.6	供用日			S3070079 00
					単第0 -0035 表
仮締めボルト及びドリフトピン損料 ドリフトピン φ24.5×150mm	22.6	供用日			S3070079 00
					単第0 -0036 表
発動発電機賃料					S3070075 00
	22.6	供用日			単第0 -0037 表
橋梁現場塗装工					Y1E0304 レベル2
	1	式			

本工事費 内訳表

頁0 -0007

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場塗装工					Y1E030401 レベル3
下塗 【塗装種別, 塗装箇所, 塗装回数】	1	式			Y1E03040101レベル4
		m2			
新橋・新橋継手部現場塗装_素地調整 素地調整					SDT00021 00
	34	m2			単第0 -0038 表
新橋・新橋継手部現場塗装_下塗り ミストコート					SDT00023 00
	16	m2			単第0 -0039 表
新橋・新橋継手部現場塗装_下塗り 下塗り塗装					SDT00023 00
	16	m2			単第0 -0040 表
中塗 【塗装種別, 塗装箇所, 塗装回数】					Y1E03040102レベル4
		m2			
新橋継手部現場塗装_中・上塗り 中塗り塗装					SDT00027 00
	16	m2			単第0 -0041 表
上塗 【塗装種別, 塗装箇所, 塗装回数】					Y1E03040103レベル4
		m2			
新橋継手部現場塗装_中・上塗り 上塗り塗装					SDT00027 00
	16	m2			単第0 -0042 表

本工事費 内訳表

頁0 -0008

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
床版工					Y1E0305 レベル2
	1	式			
床版工					Y1E030501 レベル3
	1	式			
型枠 【型枠の種類】					Y1E03050102レベル4
		m2			
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)_現場					SPK24040404 00
	3	m2			単第0 -0043 表
鉄筋 【鉄筋材料規格・径】					Y1E03050103レベル4
		t			
鉄筋工 SD345_D16～D25 一般構造物 [規]10t未満					SS000099 00
	1.8	t			単第0 -0044 表
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満					SS000099 00
	0.71	t			単第0 -0045 表
コンクリート 【Co規格】					Y1E03050104レベル4
		m3			
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					SPK24040153 00
	93	m3			単第0 -0046 表

本工事費 内訳表

頁0 -0009

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
膨張性混和 太平洋ハイパーエクспан同等品以上	1,845	kg			F000000100 00
養生(鋼橋床版)	170	m2			SPK24040405 00 単第0 -0047 表
コンクリート養生マット 合成不織布系 幅1000mm×長50m×厚3mm	190	m2			TTPC00224 00
接合部シール工 変成シリコーン 2成分形	282	m			V000000400 00 単第0 -0048 表
接合部シール工 アルミガラスクロス粘着テープ	37	m			V000000500 00 単第0 -0049 表
接合部シール工 浸水ストッパー	35	m			V000000600 00 単第0 -0050 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 【伸縮装置規格】		m			Y1E03060101レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0010

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	28.6	m			SS000199 00 単第0 -0051 表
伸縮装置本体 HDJ-CV-R20 (20mm用) 同等品以上	18.7	m			F0016 00
伸縮装置本体 HDJ-CV-R20 (40mm用) 同等品以上	9.9	m			F0017 00
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当たり平均仕上厚50mm	0.8	m2			SPK24040241 00 単第0 -0052 表
排水装置工	1	式			Y1E030603 レベル3
排水柵 【柵規格】		箇所			Y1E03060301レベル4
排水柵 排水柵B 20kg/個以上 110kg/個以下 橋梁用排水柵(各種)	1	箇所			SPK24040294 00 単第0 -0053 表
排水柵 排水柵B 20kg/個以上 110kg/個以下 橋梁用排水柵(各種)	3	箇所			SPK24040294 00 単第0 -0054 表
排水管 【管規格】		m			Y1E03060302レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0011

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
橋梁_排水管設置 足場有り	9	m			SPK24040408 00 単第0 -0055 表
排水用導水管φ18mm ステンレス製	36	m			F0020 00
排水用導水管φ12mm ステンレス製	28	m			F0021 00
地覆工	1	式			Y1E030604 レベル3
場所打地覆 【形状寸法】		m			Y1E03060401レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB コンクリートポンプ車打設	7	m3			SPK24040153 00 単第0 -0056 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	26	m2			SPK24040155 00 単第0 -0057 表
鉄筋工 SD345_D16～D25 一般構造物 [規]10t未満	0.33	t			SS000099 00 単第0 -0058 表
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.33	t			SS000099 00 単第0 -0059 表

本工事費 内訳表

頁0 -0012

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
膨張性混和 太平洋ハイパーエクспан同等品以上	145	kg			F000000100 00
橋梁用高欄工	1	式			Y1E030606 レベル3
橋梁用高欄 【材質,作業区分,高欄形式】		m			Y1E03060601レベル4
橋梁用高欄 高欄(各種) 組立式 塗装	36	m			SPK24040297 00 単第0 -0060 表
舗装工	1	式			Y1E0307 レベル2
架設工	1	式			Y1E030706 レベル3
橋面防水工 【Co規格,仕上り厚,舗装厚(As舗装の場合)】		m2			Y1E03070603レベル4
橋面防水工(新設) シート系防水 アスファルト系 [規]200m2未満	139	m2			SS000249 00 単第0 -0061 表
アスファルト舗装工 【Co規格,仕上り厚,舗装厚(As舗装の場合)】		m2			Y1E03070603レベル4

本工事費 内訳表

頁0 -0013

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
アスファルト舗装用成形目地材 セロシールSS同等品以上	64	m			F000001500 00
基層(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40mm	139	m2			SPK24040239 00 単第0 -0062 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40mm	139	m2			SPK24040241 00 単第0 -0063 表
鋼橋足場等設置工	1	式			Y1E0308 レベル2
橋梁足場工	1	式			Y1E030801 レベル3
架設足場 【橋梁の種類】		m2			Y1E03080101レベル4
主体足場 パイプ吊足場 設置・撤去	170	m2			S3402 00 単第0 -0064 表
床版足場 【橋梁の種類】		m2			Y1E03080102レベル4
朝顔足場 プレートガーダ・ボックスガーダ 設置・撤去	170	m2			S3406 00 単第0 -0065 表

本工事費 内訳表

頁0 -0014

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設工					Y1E0309 レベル2
	1	式			
交通管理工					Y1E030921 レベル3
	1	式			
交通誘導警備員					Y1E03092101 レベル4
		人			
交通誘導警備員B					R0369 00
	246	人			
直接工事費（鋼橋製作工） #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
間接労務費（鋼橋製作工） 計算情報…… 率……………					
工場管理費（鋼橋製作工） 計算情報…… 対象額……… 率……………					
間接工事費（鋼橋製作工）					
工場製作原価（鋼橋製作工）					

本工事費 内訳表

頁0 -0015

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
直接工事費(工場製作を除く) #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
運搬費					Z0004
運搬費					YZZ04 レベル2
	1	式			
運搬費					YZZ04001 レベル3
	1	式			
重建設機械分解組立輸送費					YZZ04001003レベル4
		回			
重建設輸送機械分解組立 トラッククレーン系 120t吊超え160t吊以下					S1000017 00
	1	回			単第0 -0066 表
共通仮設費率分					Z0019
計算情報…… 対象額…… 率……					
共通仮設費計					

本工事費 内訳表

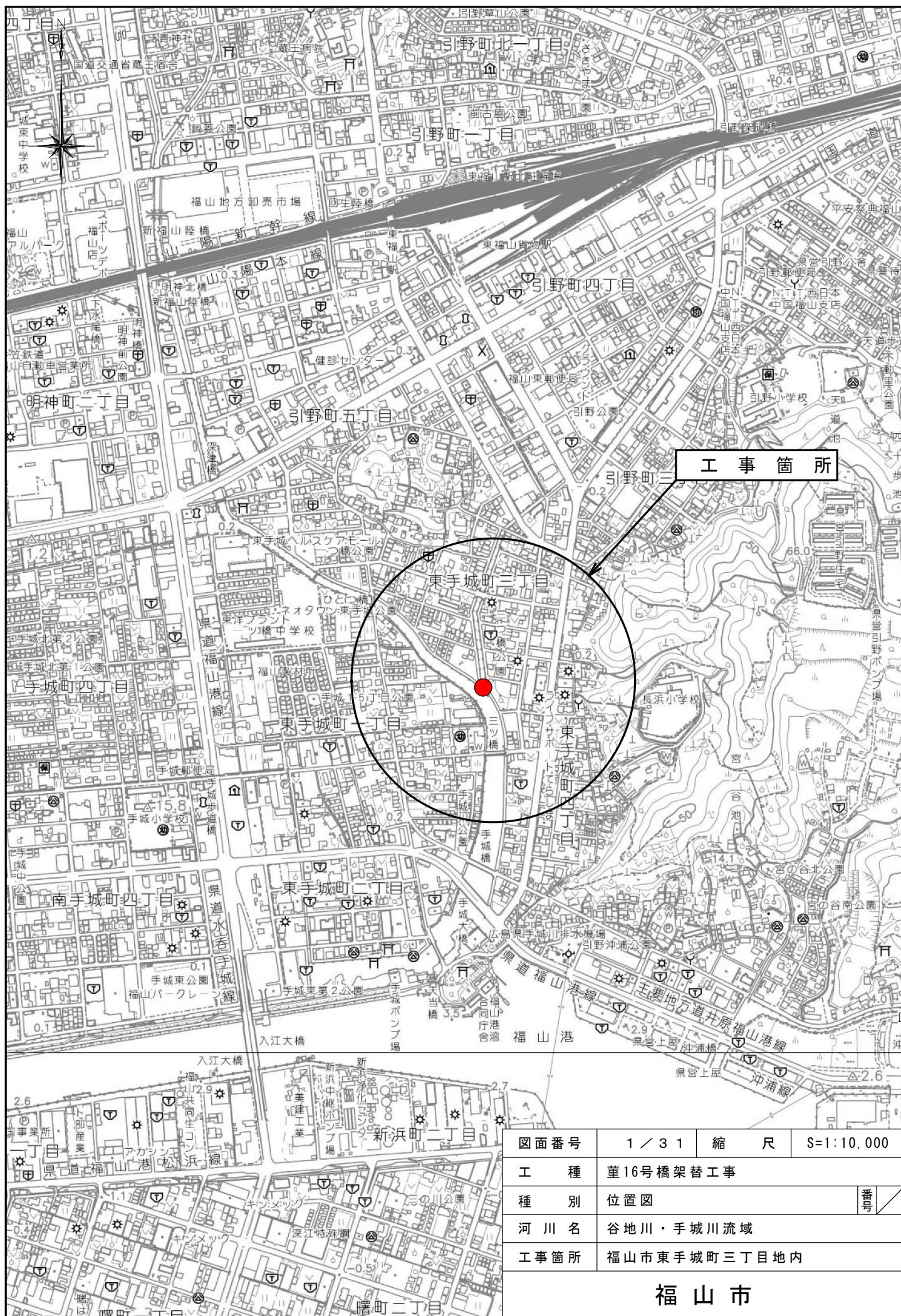
頁0 -0016

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
※※純工事費※※					
現場管理費 計算情報…… 対象額…… 率……					
※※架設工事原価※※					
※※工事原価※※					
一般管理費率分 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……					

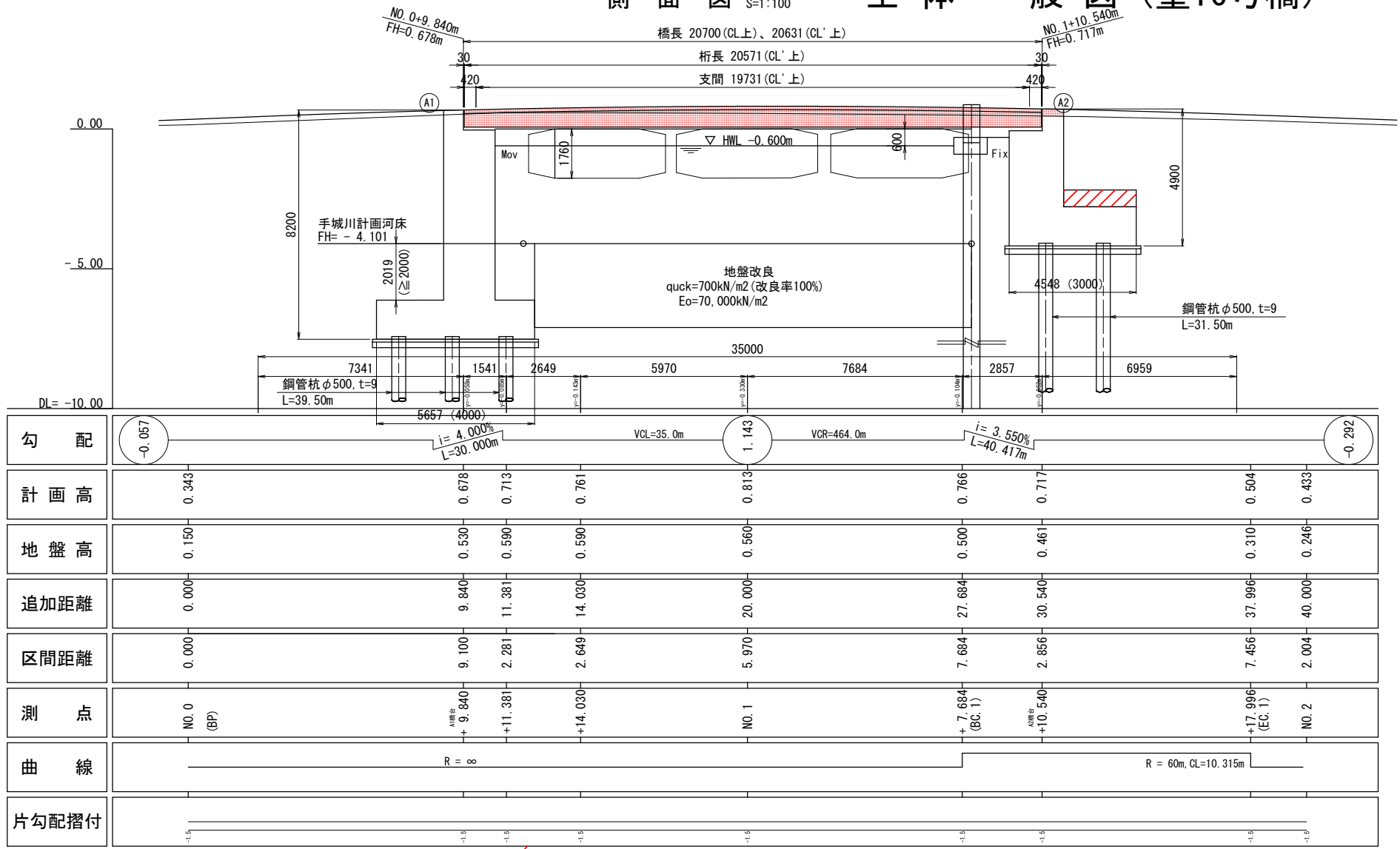
本工事費 内訳表

頁0 -0017

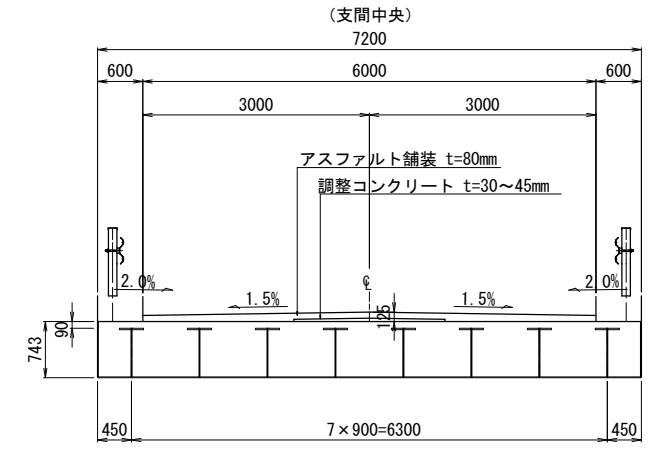
[illegible]



側面図 S=1:100 全体一般図 (董16号橋)



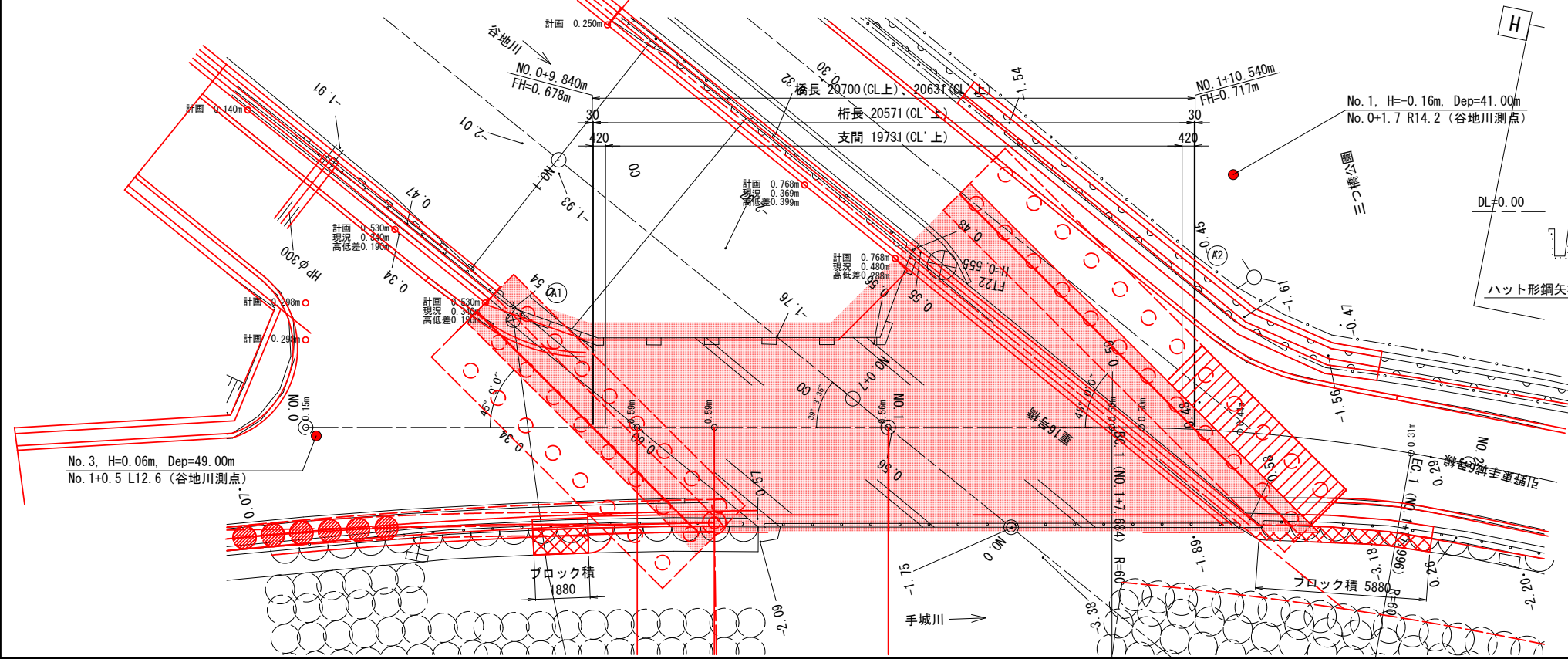
標準断面図 S=1:50



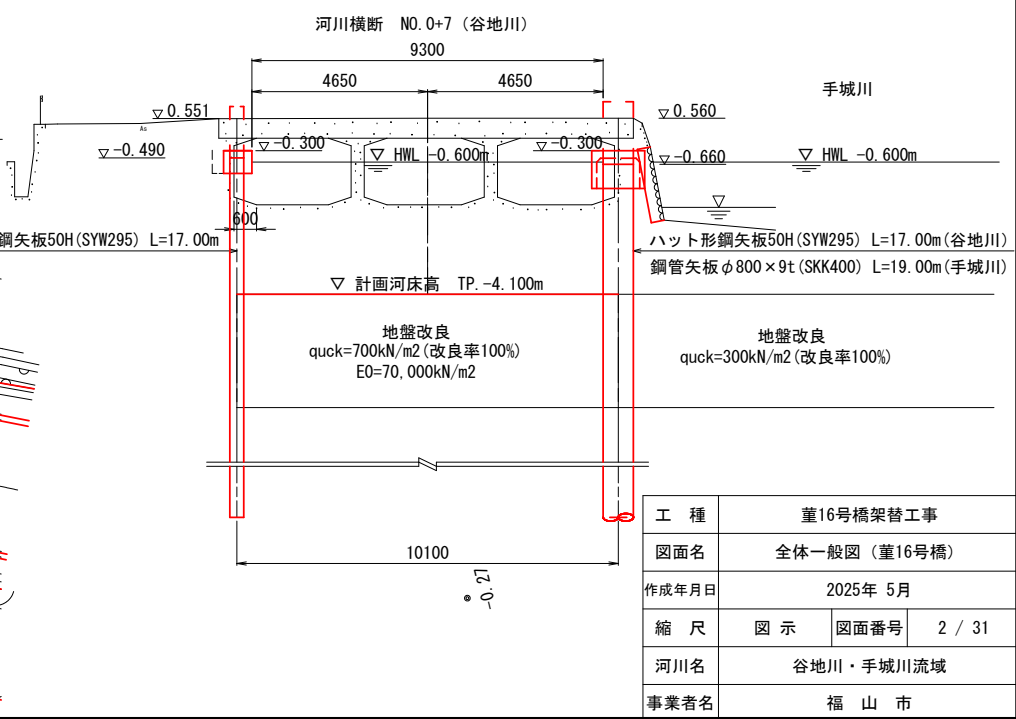
設計条件

路線名	引野東手城6号線
河川名	二級河川手城川水系準用河川谷地川 (Q=29.7m³/s)
道路規格	第4種第4級
設計速度	V = 40 Km/h
荷重	A活荷重 (T-25)
上部工型式	鋼コンクリート合成床版橋 (リバーブリッジ)
橋長	20.700 m (CL上)、20.631 m (CL'上)
桁長	20.571 m (CL'上)
支間	19.731 m (CL'上)
有効幅員	6.000 m
斜角	θ = 45° 00' 00"
平面線形	R = ∞ ~ 60m
横断勾配	1.50% 1.50%
縦断勾配	4.000% 3.550% , VCL=35m, VCR=464m
添加物荷重	無し
その他荷重	無し
下部工型式	逆T式橋台
基礎型式	杭基礎
耐震性能	A種の橋
設計震度	kh=0.26 , khs=0.20
適用基準	道路橋示方書 (H29)

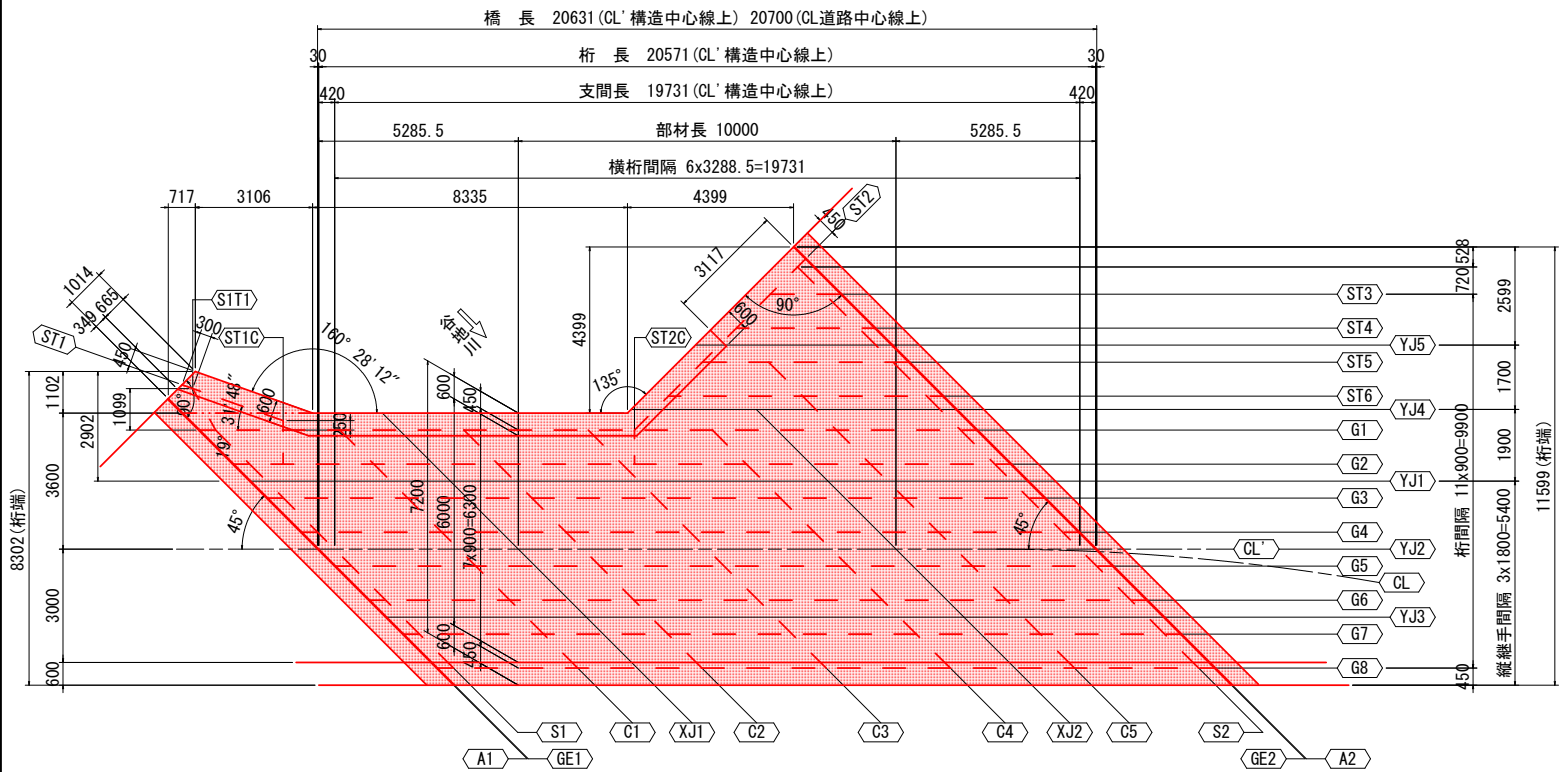
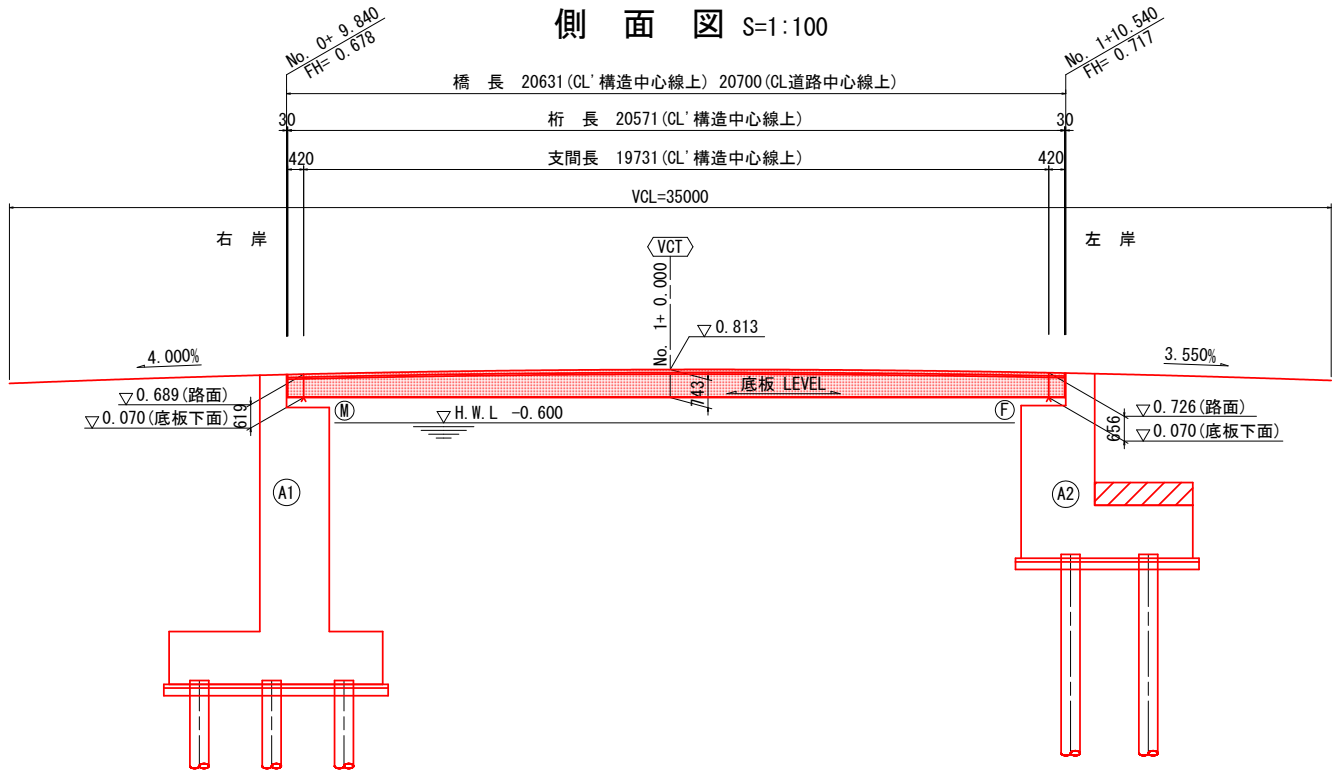
平面図 S=1:100



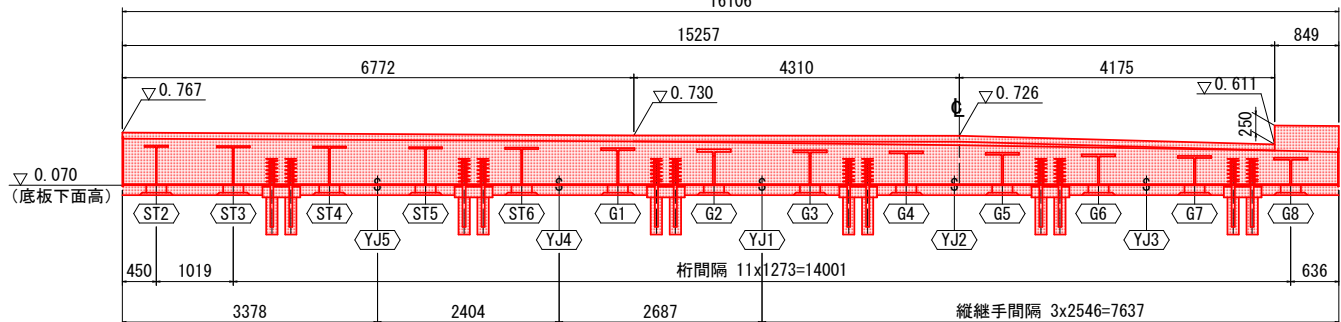
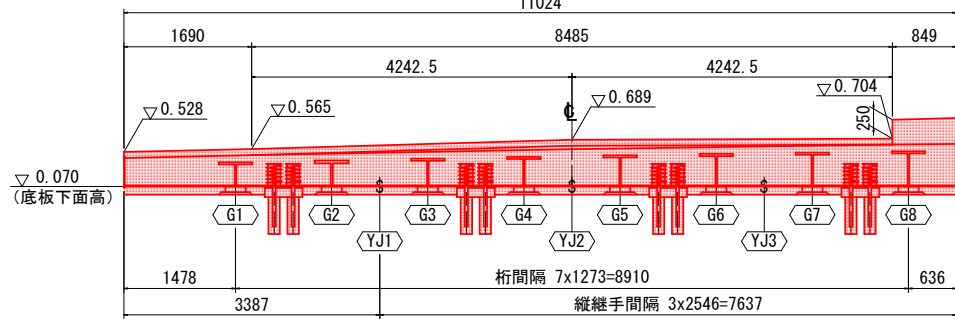
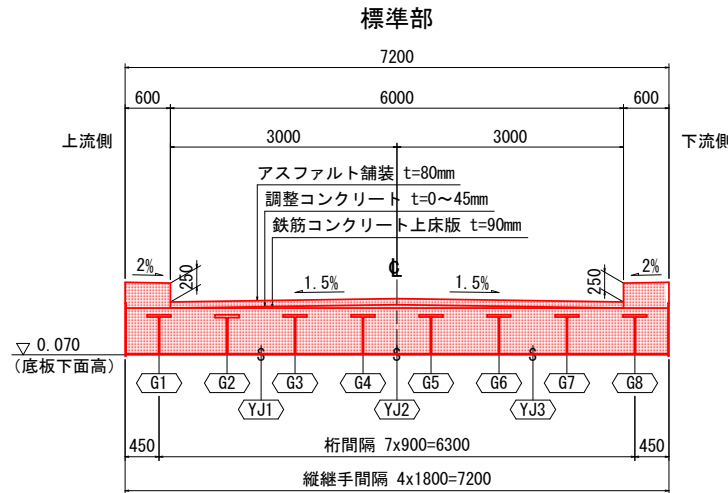
河川計画断面図 S=1:100



上部工構造一般図



※注：1. 構造中心線(CL')とは道路中心線(CL)の直線区間の延長線である。
2. 遊間・桁張出し長は構造中心線(CL')上で設定する。



設計条件

道 路 規 格	第4種 第4級
設 計 速 度	V= 40 km/h
重 要 度 区 分	A種の橋
形 式	単純鋼・コンクリート合成床版橋(充実タイプ)
活 荷 重	A活荷重
橋 長	20.631 m(CL' 構造中心線上) 20.700 m(CL道路中心線上)
桁 長	20.571 m(CL' 構造中心線上)
支 間 長	19.731 m(CL' 構造中心線上)
総 幅 員	7.200 m(端部に拡幅あり)
有 効 幅 員	6.000 m
平 面 線 形	直線～単曲線(R=60 m)
縦 断 勾 配	路面: A1 i=4.000% (VCL=35.000 m) i=3.550% A2 底板: Level
横 断 勾 配	1.5%直線山形勾配 底板: Level
斜 角	右 45° (構造中心線CL' との交角)
舗 装	アスファルト舗装 t=80 mm
雪 荷 重	なし
支 承 形 式	機能分離型 (ゴム沓+アンカー装置)
設 計 水 平 震 度	橋軸方向
	橋軸直角方向
	レベ ル 1 レベ ル 2-I レベ ル 2-II レベ ル 1 レベ ル 2-I レベ ル 2-II
	A1 0.26 1.20 1.28 0.26 1.20 1.28 A2 0.26 1.20 1.28 0.26 1.20 1.02
添 架 物	なし
使 用 材 料	鋼材: SM490Y、SM400、SS400、S10T
	鉄筋: SD345
	コンクリート: $\sigma_{ck}=30N/mm^2$ (床版) $\sigma_{ck}=24N/mm^2$ (地覆)
適 用 示 方 書 等	道路橋示方書・同解説 I ～ V (平成29年11月) 日本道路協会 合成床版橋設計・施工指針(案) (平成10年8月) 合成床版橋研究会

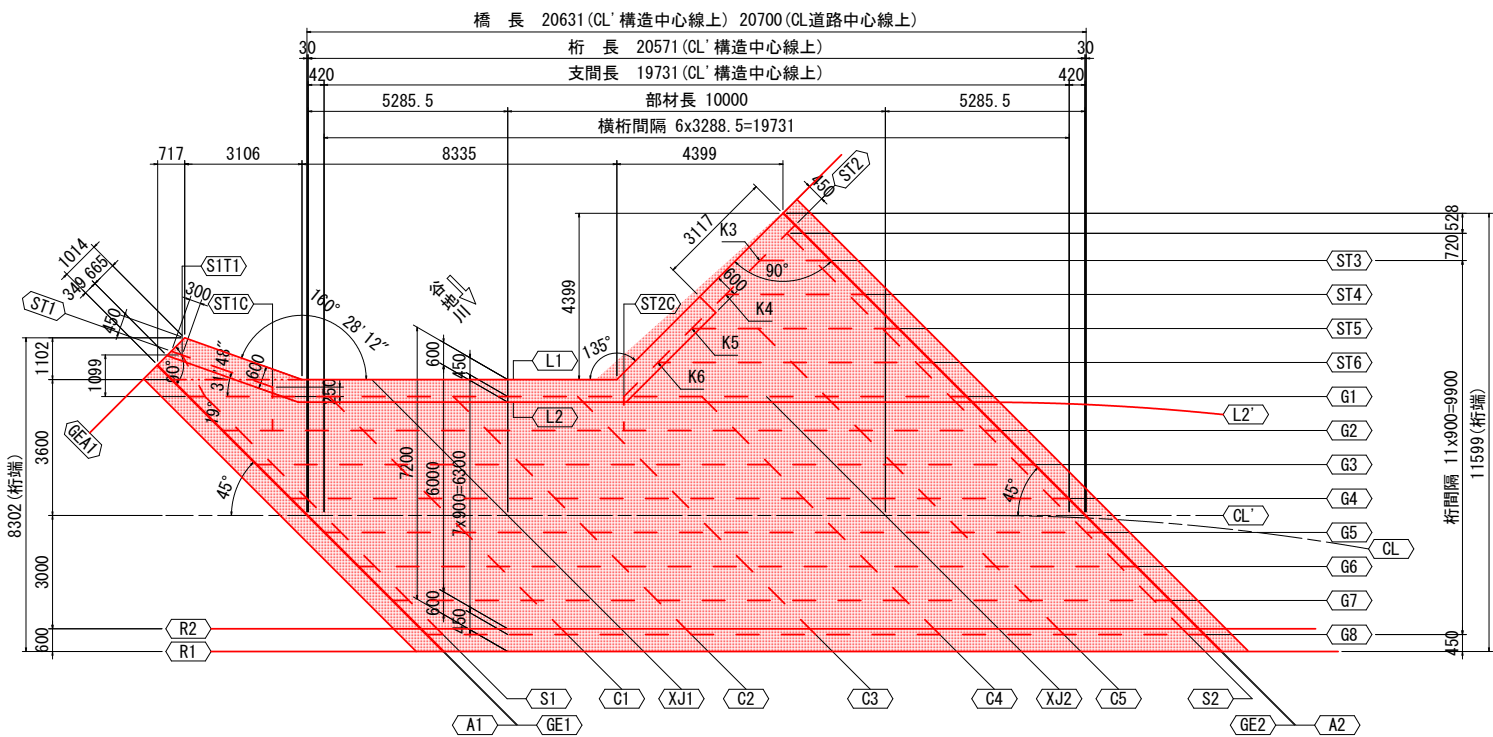
注記：

1. 調整コンクリートは床版コンクリートと同時打設とする。
2. VCTは縦断勾配変化点を示す。

工 種	董16号橋架替工事		
図面名	上部工構造一般図		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	3 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

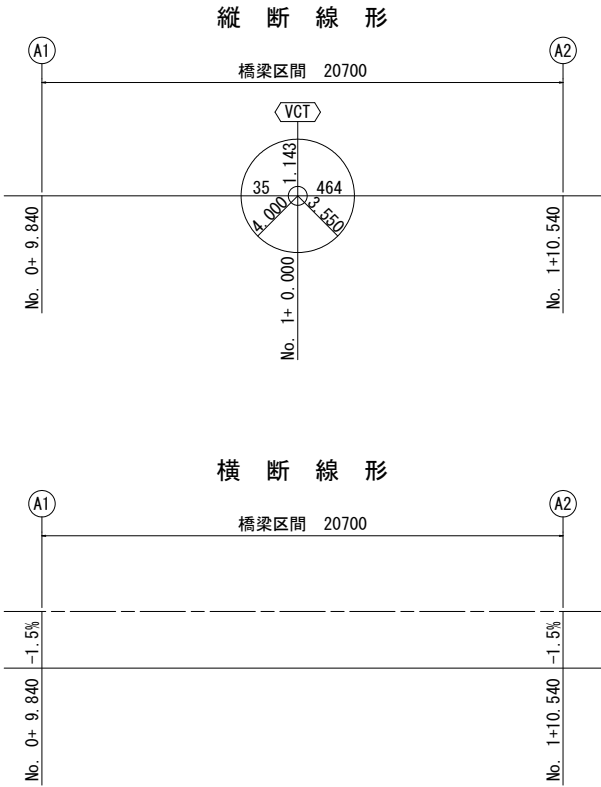
線形図(その1)

平面図 S=1:100

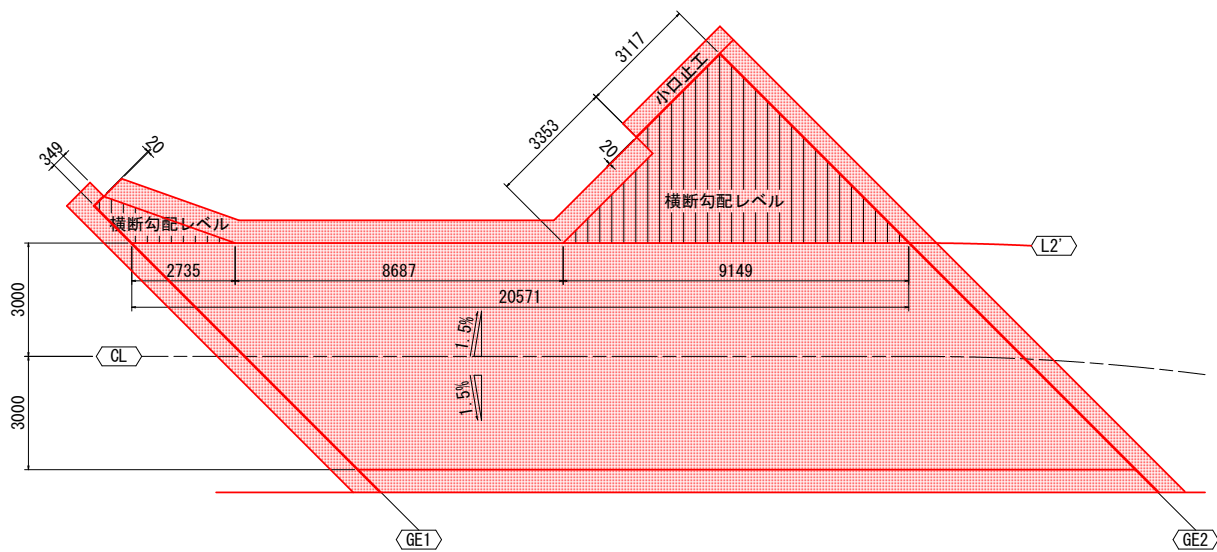


※注：1. 構造中心線 (CL') とは道路中心線 (CL) の直線区間の延長線である。
2. 遊間・張出し長は構造中心線 (CL') 上で設定する。

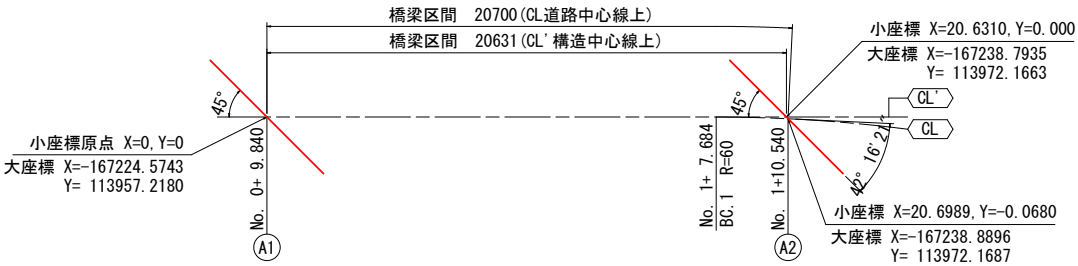
線形要素



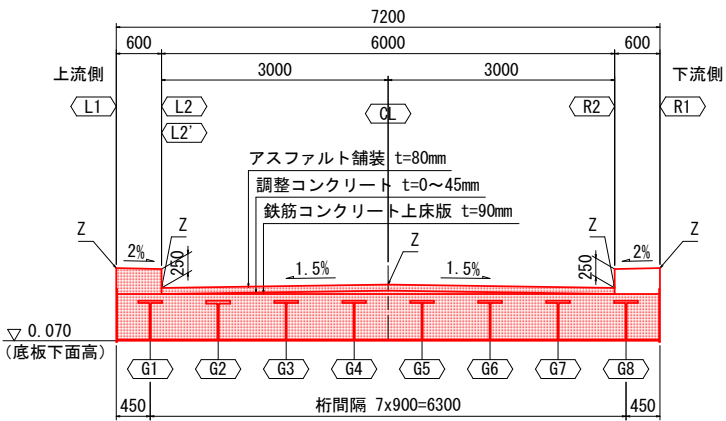
平面形状及び横断勾配 S=1:100



平面線形



断面図 S=1:50



工 種	第16号橋架替工事		
図面名	線形図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	4 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

線形図(その2)

座標値（小座標）

(m)

		A1	GE1	S1	C1	XJ1	C2	C3	C4	XJ2	C5	S2	GE2	A2	VCT
L1	X	-3.9700	-3.9550	-3.7450	0.1385	1.7155	3.4270	6.7155	9.1038	9.9596	10.7481	12.3923	12.6024	12.6174	10.1600
	Y	3.9700	3.9850	4.1950	3.6000	3.6000	3.6000	3.6000	4.5001	5.3559	6.1444	7.7886	7.9986	8.0136	5.5563
	Z	0.5206	0.5210	0.5279	0.8988	0.9338	0.9656	1.0091	1.0311	1.0342	0.7686	0.7673	0.7667	0.7667	1.0347
L2	X				0.7385	2.3155	4.0270	7.3155	9.5281	10.3838					10.1600
	Y				3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	4.0759	4.9316					4.7078
	Z				0.6507	0.6837	0.7133	0.7526	0.7658	0.7681					0.7677
G1	X	-3.1500	-3.1200	-2.7000	0.5885	2.1655	3.8770	7.1655	10.4540	12.1655	13.7425	17.0310	17.4510	17.4810	10.1600
	Y	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500	3.1500
	Z	0.5467	0.5476	0.5604	0.9003	0.9338	0.9640	1.0043	0.7683	0.7679	0.7619	0.7322	0.7268	0.7264	0.7677
L2'	X	-3.0000	-2.9700	-2.5500	0.7385	2.3155	4.0270	7.3155	10.6040	12.3155	13.8925	17.1810	17.6010	17.6310	10.1600
	Y	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000	3.0000
	Z	0.5513	0.5522	0.5649	0.6507	0.6837	0.7133	0.7526	0.7685	0.7675	0.7611	0.7303	0.7247	0.7243	0.7677
G2	X	-2.2500	-2.2200	-1.8000	1.4885	3.0655	4.7770	8.0655	11.3540	13.0655	14.6425	17.9310	18.3510	18.3810	10.1600
	Y	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500	2.2500
	Z	0.5849	0.5858	0.5977	0.6783	0.7087	0.7356	0.7695	0.7801	0.7764	0.7674	0.7313	0.7253	0.7248	0.7789
G3	X	-1.3500	-1.3200	-0.9000	2.3885	3.9655	5.6770	8.9655	12.2540	13.9655	15.5425	18.8310	19.2510	19.2810	10.1600
	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
	Z	0.6237	0.6245	0.6356	0.7098	0.7371	0.7607	0.7882	0.7924	0.7854	0.7733	0.7311	0.7241	0.7235	0.7924
G4	X	-0.4500	-0.4200	0.0000	3.2885	4.8655	6.5770	9.8655	13.1540	14.8655	16.4425	19.7310	20.1510	20.1810	10.1600
	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
	Z	0.6606	0.6614	0.6717	0.7395	0.7638	0.7840	0.8052	0.8030	0.7926	0.7775	0.7285	0.7204	0.7199	0.8059
CL'	X	0.0000	0.0300	0.4500	3.7385	5.3155	7.0270	10.3155	13.6040	15.3155	16.8925	20.1810	20.6010	20.6310	10.1600
	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
	Z	0.6785	0.6792	0.6891	0.7538	0.7765	0.7951	0.8130	0.8076	0.7956	0.7789	0.7263	0.7177	0.7171	0.8127
CL	X	0.0000	0.0300	0.4500	3.7385	5.3155	7.0270	10.3155	13.6040	15.3155	16.8925	20.2284	20.6674	20.6989	10.1600
	Y	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	-0.0474	-0.0665	-0.0680	0.0000
	Z	0.6785	0.6792	0.6891	0.7538	0.7765	0.7951	0.8130	0.8076	0.7956	0.7789	0.7260	0.7172	0.7166	0.8127
G5	X	0.4500	0.4800	0.9000	4.1885	5.7655	7.4770	10.7655	14.0540	15.7655	17.3425	20.6310	21.0510	21.0810	10.1600
	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
	Z	0.6824	0.6831	0.6926	0.7540	0.7752	0.7921	0.8069	0.7983	0.7847	0.7665	0.7118	0.7034	0.7027	0.8059
G6	X	1.3500	1.3800	1.8000	5.0885	6.6655	8.3770	11.6655	14.9540	16.6655	18.2425	21.5310	21.9510	21.9810	10.1600
	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
	Z	0.6889	0.6895	0.6982	0.7533	0.7714	0.7850	0.7934	0.7784	0.7614	0.7400	0.6785	0.6691	0.6684	0.7924
G7	X	2.2500	2.2800	2.7000	5.9885	7.5655	9.2770	12.5655	15.8540	17.5655	19.1425	22.4310	22.8510	22.8810	10.1600
	Y	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500	-2.2500
	Z	0.6937	0.6942	0.7021	0.7508	0.7658	0.7761	0.7781	0.7568	0.7364	0.7115	0.6428	0.6324	0.6317	0.7789
G8	X	3.1500	3.1800	3.6000	6.8885	8.4655	10.1770	13.4655	16.7540	18.4655	20.0425	23.3310	23.7510	23.7810	10.1600
	Y	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500	-3.1500
	Z	0.9519	0.9524	0.9595	1.0018	1.0138	1.0207	1.0163	0.9886	0.9645	0.9359	0.8596	0.8483	0.8475	1.0207
R2	X	3.0000	3.0300	3.4500	6.7385	8.3155	10.0270	13.3155	16.6040	18.3155	19.8925	23.1810	23.6010	23.6310	10.1600
	Y	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000	-3.0000
	Z	0.6963	0.6968	0.7040	0.7474	0.7599	0.7640	0.7374	0.7139	0.6860	0.6109	0.5998	0.5990	0.5990	0.7677
R1	X	3.6000	3.6300	4.0500	7.3385	8.9155	10.6270	13.9155	17.2040	18.9155	20.4925	23.7810	24.2010	24.2310	10.1600
	Y	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000	-3.6000
	Z	0.9685	0.9690	0.9757	1.0148	1.0252	1.0305	1.0229	0.9920	0.9657	0.9354	0.8552	0.8434	0.8425	1.0297

座標値（小座標）

(m)

		C5	S2	GE2	A2	GEA1	S1T1	ST1C	ST2C	K6	K5	K4	K3
L1	X					-3. 2381							
	Y					4. 7019							
	Z					0. 8067							
L2	X					-3. 7081							
	Y					4. 2319							
	Z					0. 5291							
G1	X							-0. 9139	8. 3900				
	Y							3. 1500	3. 1500				
	Z							0. 6105	1. 0133				
G2	X							-0. 9139	8. 3900				
	Y							2. 2500	2. 2500				
	Z							0. 6218	0. 7716				
ST1	X					-3. 5906	-3. 3078	-0. 9139					
	Y					4. 3494	4. 2491	3. 4000					
	Z					0. 7860	0. 7949	0. 8637					
ST2	X		12. 7105	12. 9205	12. 9355				8. 3900	9. 2901	10. 1901	11. 0901	11. 9901
	Y		7. 4704	7. 6804	7. 6954				3. 1500	4. 0500	4. 9500	5. 8500	6. 7500
	Z		0. 7664	0. 7657	0. 7656				1. 0133	1. 0192	1. 0220	0. 7688	0. 7682
ST3	X		13. 4310	13. 8510	13. 8810								11. 9901
	Y		6. 7500	6. 7500	6. 7500								6. 7500
	Z		0. 7635	0. 7613	0. 7611								0. 7682
ST4	X		14. 3310	14. 7510	14. 7810							11. 0901	
	Y		5. 8500	5. 8500	5. 8500							5. 8500	
	Z		0. 7583	0. 7553	0. 7551							0. 7688	
ST5	X	11. 9425	15. 2310	15. 6510	15. 6810						10. 1901		
	Y	4. 9500	4. 9500	4. 9500	4. 9500						4. 9500		
	Z	0. 7683	0. 7514	0. 7475	0. 7472						1. 0220		
ST6	X	12. 8425	16. 1310	16. 5510	16. 5810				9. 2901				
	Y	4. 0500	4. 0500	4. 0500	4. 0500				4. 0500				
	Z	0. 7660	0. 7427	0. 7380	0. 7377				1. 0192				

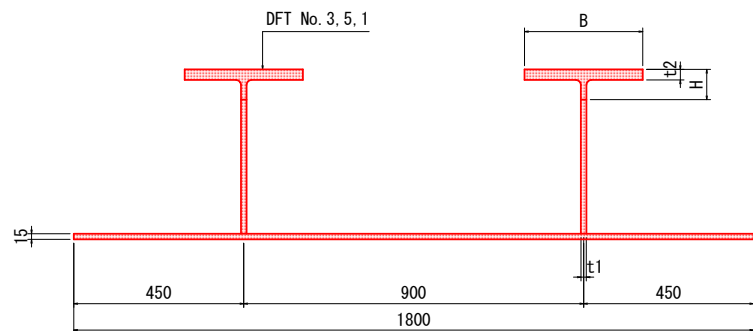
線形図(その3)

桁高表		(m)															
		GE1	S1	C1	XJ1	C2	C3	C4	XJ2	C5	S2	GE2	VCT				
L1	Z	0.5210	0.5279	0.8988	0.9338	0.9656	1.0091	1.0311	1.0342	0.7686	0.7673	0.7667	1.0347				
	TP	0.0800	0.0800	0.3420	0.3420	0.3420	0.3420	0.3470	0.3470	0.0800	0.0800	0.0800	0.3470				
	TC	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.3510	0.3579	0.4668	0.5018	0.5336	0.5771	0.5941	0.5972	0.5986	0.5973	0.5967	0.5977				
	GH	0.2810	0.2879	0.3968	0.4318	0.4636	0.5071	0.5241	0.5272	0.5286	0.5273	0.5267	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				
L2	Z				0.6507	0.6837	0.7133	0.7526	0.7658	0.7681				0.7677			
	TP				0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				0.0800	0.0800		
	TC				0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000				0.0000	0.0000		
	TSU				0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				0.0900	0.0900		
	ZGU				0.4807	0.5137	0.5433	0.5826	0.5958	0.5981							0.5977
	GH				0.4107	0.4437	0.4733	0.5126	0.5258	0.5281							0.5277
	ZBL				0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				0.0700	0.0700		
G1	Z	0.5476	0.5604	0.9003	0.9338	0.9640	1.0043	0.7683	0.7679	0.7619	0.7322	0.7268	0.7677				
	TP	0.0800	0.0800	0.3330	0.3330	0.3330	0.3330	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				
	TC	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.3776	0.3904	0.4773	0.5108	0.5410	0.5813	0.5983	0.5979	0.5919	0.5622	0.5568	0.5977				
	GH	0.3076	0.3204	0.4073	0.4408	0.4710	0.5113	0.5283	0.5279	0.5219	0.4922	0.4868	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				
L2'	Z	0.5522	0.5649	0.6507	0.6837	0.7133	0.7526	0.7685	0.7675	0.7611	0.7303	0.7247	0.7677				
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				
	TC	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.3822	0.3949	0.4807	0.5137	0.5433	0.5826	0.5985	0.5975	0.5911	0.5603	0.5547	0.5977				
	GH	0.3122	0.3249	0.4107	0.4437	0.4733	0.5126	0.5285	0.5275	0.5211	0.4903	0.4847	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				
G2	Z	0.5858	0.5977	0.6783	0.7087	0.7356	0.7695	0.7801	0.7764	0.7674	0.7313	0.7253	0.7789				
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				
	TC	0.0113	0.0112	0.0112	0.0113	0.0113	0.0113	0.0113	0.0113	0.0113	0.0112	0.0113	0.0112				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.4045	0.4165	0.4971	0.5274	0.5543	0.5882	0.5988	0.5951	0.5861	0.5501	0.5440	0.5977				
	GH	0.3345	0.3465	0.4271	0.4574	0.4843	0.5182	0.5288	0.5251	0.5161	0.4801	0.4740	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				
G3	Z	0.6245	0.6356	0.7098	0.7371	0.7607	0.7882	0.7924	0.7854	0.7733	0.7311	0.7241	0.7924				
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				
	TC	0.0248	0.0247	0.0247	0.0247	0.0248	0.0247	0.0247	0.0248	0.0247	0.0246	0.0246	0.0247				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.4297	0.4409	0.5151	0.5424	0.5659	0.5935	0.5977	0.5906	0.5786	0.5365	0.5295	0.5977				
	GH	0.3597	0.3709	0.4451	0.4724	0.4959	0.5235	0.5277	0.5206	0.5086	0.4665	0.4595	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				
G4	Z	0.6614	0.6717	0.7395	0.7638	0.7840	0.8052	0.8030	0.7926	0.7775	0.7285	0.7204	0.8059				
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				
	TC	0.0382	0.0382	0.0382	0.0383	0.0382	0.0383	0.0382	0.0382	0.0382	0.0378	0.0375	0.0382				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.4532	0.4635	0.5313	0.5555	0.5758	0.5969	0.5948	0.5844	0.5693	0.5207	0.5129	0.5977				
	GH	0.3832	0.3935	0.4613	0.4855	0.5058	0.5269	0.5248	0.5144	0.4993	0.4507	0.4429	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				
CL'	Z	0.6792	0.6891	0.7538	0.7765	0.7951	0.8130	0.8076	0.7956	0.7789	0.7263	0.7177	0.8127				
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				
	TC	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0444	0.0441	0.0450				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.4642	0.4741	0.5388	0.5615	0.5801	0.5980	0.5926	0.5806	0.5639	0.5119	0.5036	0.5977				
	GH	0.3942	0.4041	0.4688	0.4915	0.5101	0.5280	0.5226	0.5106	0.4939	0.4419	0.4336	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				
CL	Z	0.6792	0.6891	0.7538	0.7765	0.7951	0.8130	0.8076	0.7956	0.7789	0.7260	0.7172	0.8127				
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				
	TC	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450	0.0450				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.4642	0.4741	0.5388	0.5615	0.5801	0.5980	0.5926	0.5806	0.5639	0.5110	0.5022	0.5977				
	GH	0.3942	0.4041	0.4688	0.4915	0.5101	0.5280	0.5226	0.5106	0.4939	0.4410	0.4322	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				
G5	Z	0.6831	0.6926	0.7540	0.7752	0.7921	0.8069	0.7983	0.7847	0.7665	0.7118	0.7034	0.8059				
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800				
	TC	0.0383	0.0382	0.0382	0.0382	0.0382	0.0382	0.0382	0.0383	0.0383	0.0392	0.0396	0.0382				
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900				
	ZGU	0.4748	0.4844	0.5458	0.5670	0.5839	0.5987	0.5901	0.5764	0.5582	0.5026	0.4938	0.5977				
	GH	0.4048	0.4144	0.4758	0.4970	0.5139	0.5287	0.5201	0.5064	0.4882	0.4326	0.4238	0.5277				
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700				

桁高表		(m)											
		GE1	S1	C1	XJ1	C2	C3	C4	XJ2	C5	S2	GE2	VCT
G6	Z	0.6895	0.6982	0.7533	0.7714	0.7850	0.7934	0.7784	0.7614	0.7400	0.6785	0.6691	0.7924
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800
	TC	0.0247	0.0247	0.0248	0.0247	0.0248	0.0248	0.0247	0.0247	0.0247	0.0265	0.0269	0.0247
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900
	ZGU	0.4948	0.5035	0.5585	0.5767	0.5902	0.5986	0.5837	0.5667	0.5453	0.4820	0.4722	0.5977
	GH	0.4248	0.4335	0.4885	0.5067	0.5202	0.5286	0.5137	0.4967	0.4753	0.4120	0.4022	0.5277
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700
G7	Z	0.6942	0.7021	0.7508	0.7658	0.7761	0.7781	0.7568	0.7364	0.7115	0.6428	0.6324	0.7789
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800
	TC	0.0112	0.0112	0.0113	0.0112	0.0112	0.0112	0.0113	0.0112	0.0115	0.0140	0.0145	0.0112
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900
	ZGU	0.5130	0.5209	0.5695	0.5846	0.5949	0.5969	0.5755	0.5552	0.5300	0.4588	0.4479	0.5977
	GH	0.4430	0.4509	0.4995	0.5146	0.5249	0.5269	0.5055	0.4852	0.4600	0.3888	0.3779	0.5277
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700
G8	Z	0.9524	0.9595	1.0018	1.0138	1.0207	1.0163	0.9886	0.9645	0.9359	0.8596	0.8483	1.0207
	TP	0.3330	0.3330	0.3330	0.3330	0.3330	0.3330	0.3330	0.3331	0.3336	0.3370	0.3376	0.3330
	TC	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900
	ZGU	0.5294	0.5365	0.5788	0.5908	0.5977	0.5933	0.5656	0.5414	0.5123	0.4326	0.4207	0.5977
	GH	0.4594	0.4665	0.5088	0.5208	0.5277	0.5233	0.4956	0.4714	0.4423	0.3626	0.3507	0.5277
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700
R2	Z	0.6968	0.7040	0.7474	0.7599	0.7674	0.7640	0.7374	0.7139	0.6860	0.6109	0.5998	0.7677
	TP	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800	0.0800
	TC	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0006	0.0037	0.0044	0.0000
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900
	ZGU	0.5268	0.5340	0.5774	0.5899	0.5974	0.5940	0.5674	0.5439	0.5154	0.4372	0.4254	0.5977
	GH	0.4568	0.4640	0.5074	0.5199	0.5274	0.5240	0.4974	0.4739	0.4454	0.3672	0.3554	0.5277
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700
R1	Z	0.9690	0.9757	1.0148	1.0252	1.0305	1.0229	0.9920	0.9657	0.9354	0.8552	0.8434	1.0297
	TP	0.3420	0.3420	0.3420	0.3420	0.3420	0.3420	0.3420	0.3421	0.3430	0.3468	0.3475	0.3420
	TC	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000	0.0000
	TSU	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900	0.0900
	ZGU	0.5370	0.5437	0.5828	0.5932	0.5985	0.5909	0.5600	0.5336	0.5024	0.4184	0.4059	0.5977
	GH	0.4670	0.4737	0.5128	0.5232	0.5285	0.5209	0.4900	0.4636	0.4324	0.3484	0.3359	0.5277
	ZBL	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700	0.0700

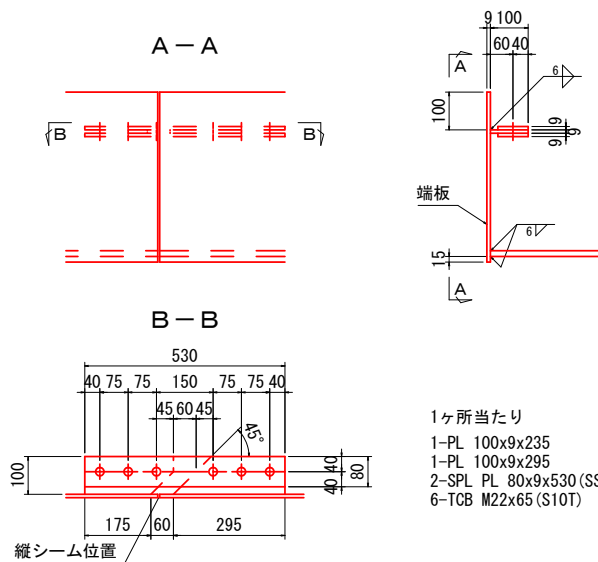
共通詳細図(その1) S=1:10

パネル断面図(標準部)

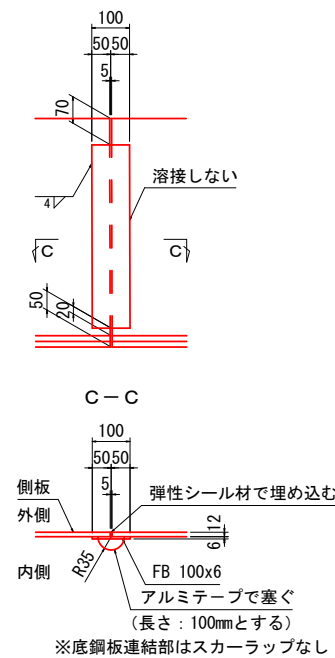


DFTサイズ一覧表			
	H x B	t1	t2
No. 1	70x310	12	19
No. 2	80x312	14	25
No. 3	80x313	15	28
No. 4	80x314	16	30
No. 5	90x317	19	37

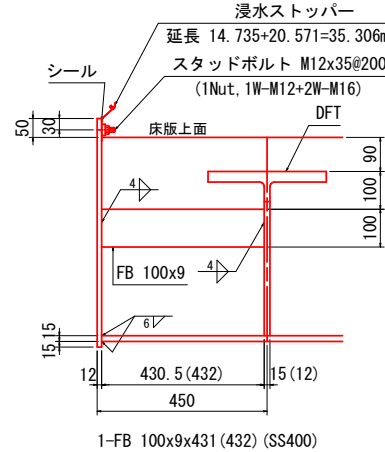
端板継手詳細図



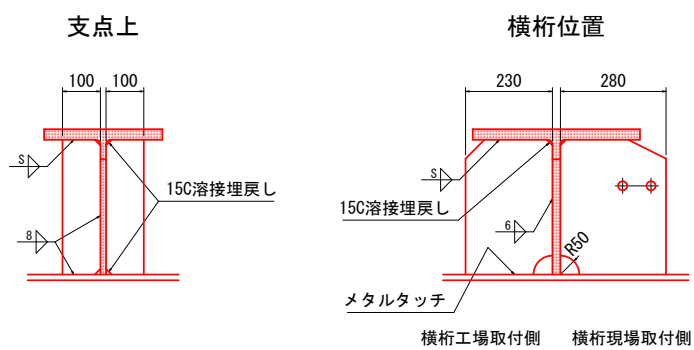
側板スリット詳細図



側板取付詳細図

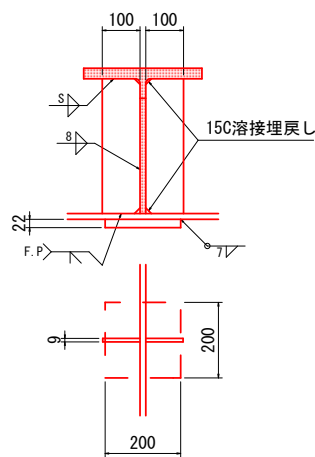


垂直補剛材詳細図

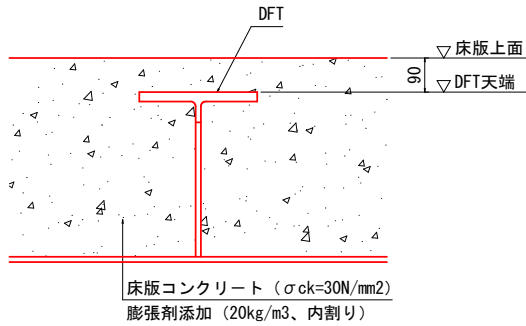


DFT	S
No. 1	7
No. 3	8
No. 5	9

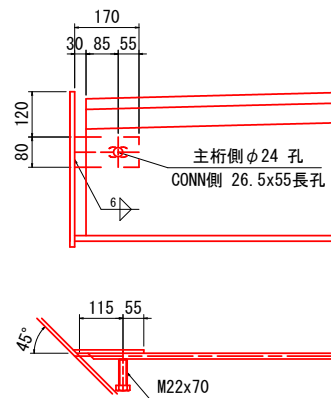
ジャッキアップ補剛材とジャッキベース



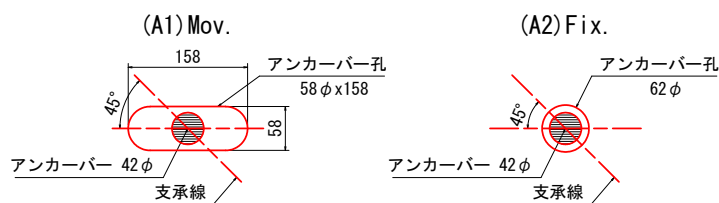
床版断面詳細図



端板と桁腹板との連結詳細図



底板防蝕アンカー装置用孔詳細図 S=1:5

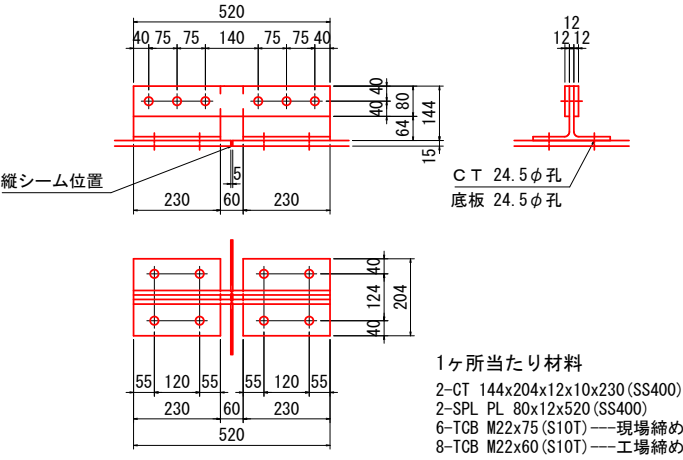


注記 1. 特記なき材質はすべてSM400Aとする。
2. DFTは突起付T形鋼(Deformed Flange T-Shape)の略称を示す。
3. 側板スリット部は、床版コンクリート等打設後の隙間に弾性シール材を充填し、側板外面と面一になるように仕上げる。

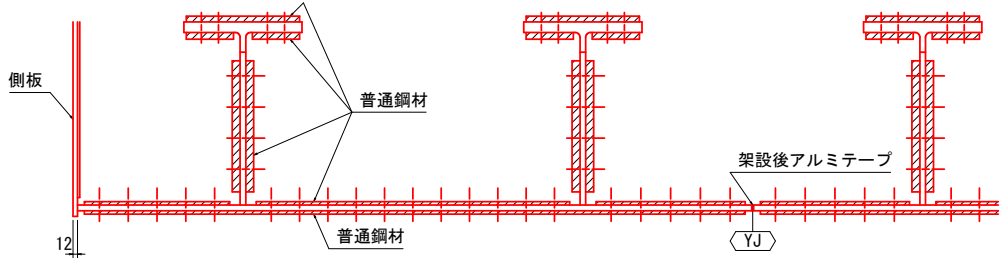
工 種	重16号橋架替工事		
図面名	共通詳細図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	7 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

共通詳細図(その2) S=1:10

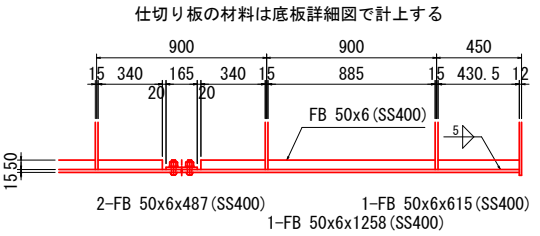
縦シーム継手詳細図



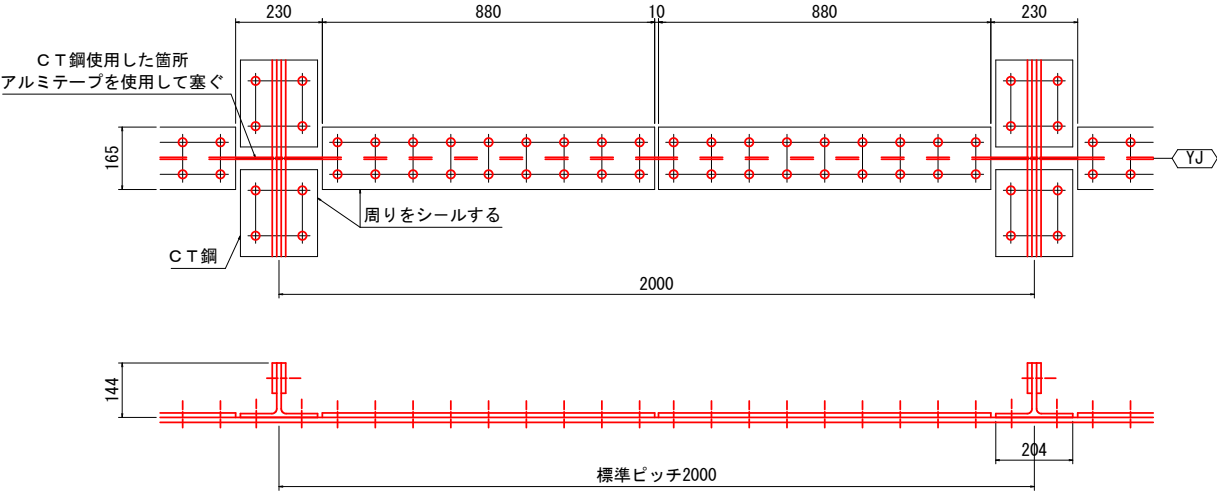
添接詳細



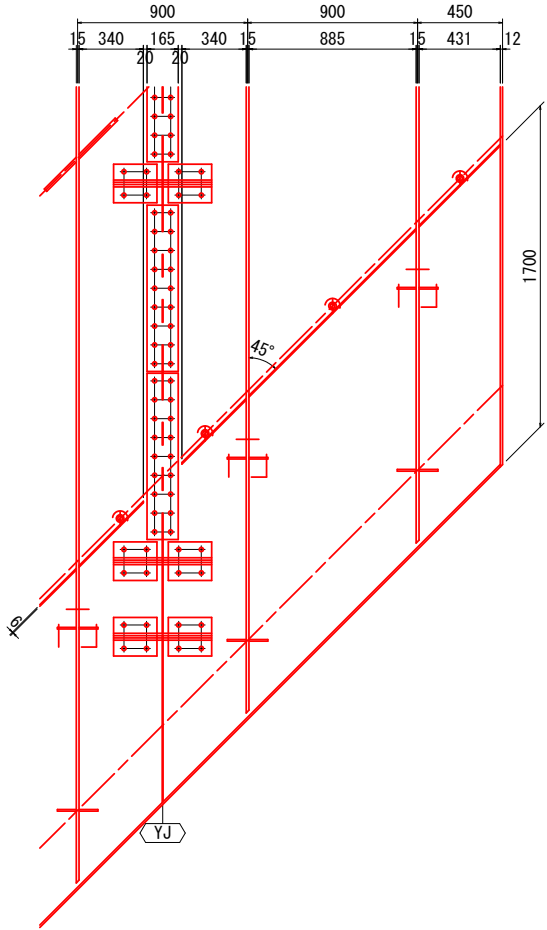
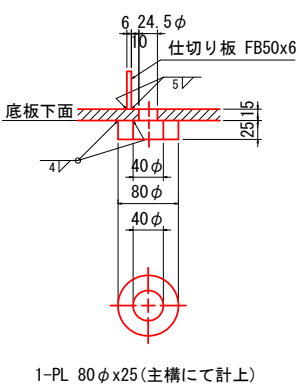
仕切り板詳細図 S=1:20



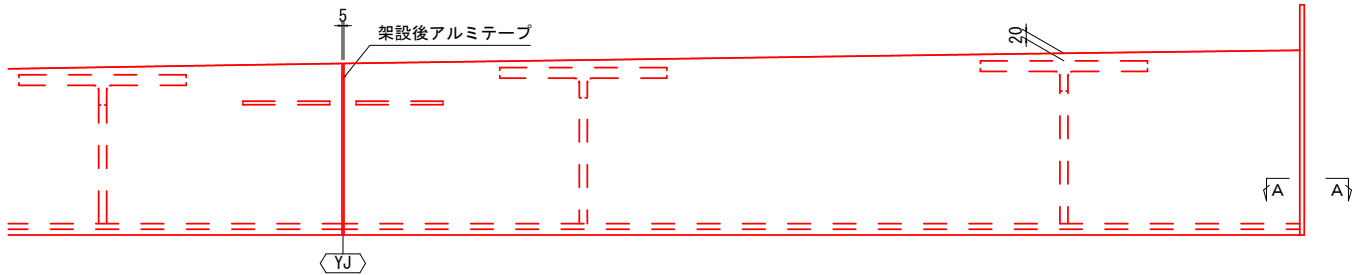
縦シーム部漏水防止処理



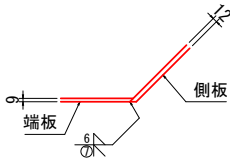
底板水抜き用孔詳細図 S=1:5



端部添接詳細



A-A

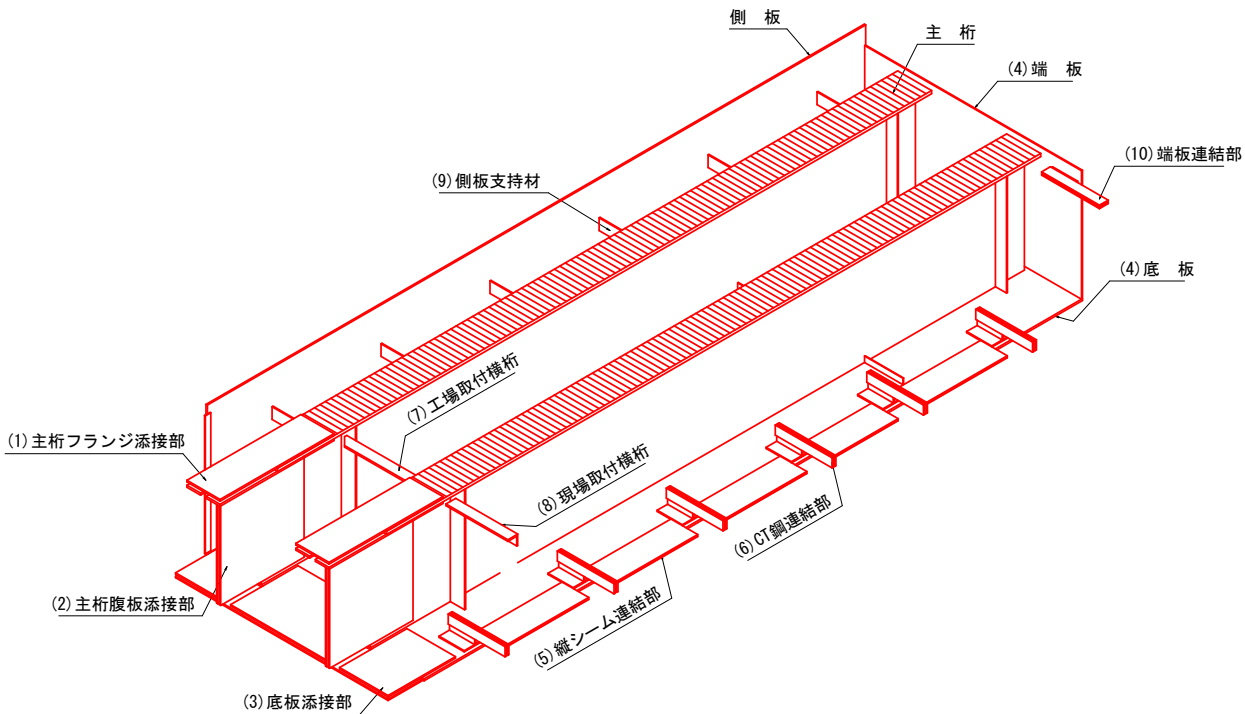


注記 1. 特記なき材質はすべてSM400Aとする。
2. DFTは突起付T形鋼 (Deformed Flange T-Shape) の略称を示す。
3. 側板スリット部は、床版コンクリート等打設後の隙間に弾性シール材を充填し、側板外面と面一になるように仕上げる。

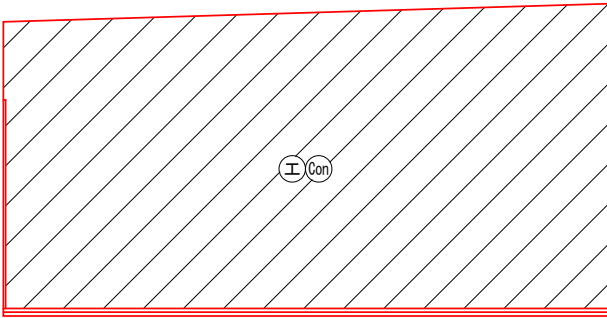
工 種	童16号橋架替工事		
図面名	共通詳細図(その2)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	8 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

塗装塗り区分図(その1)

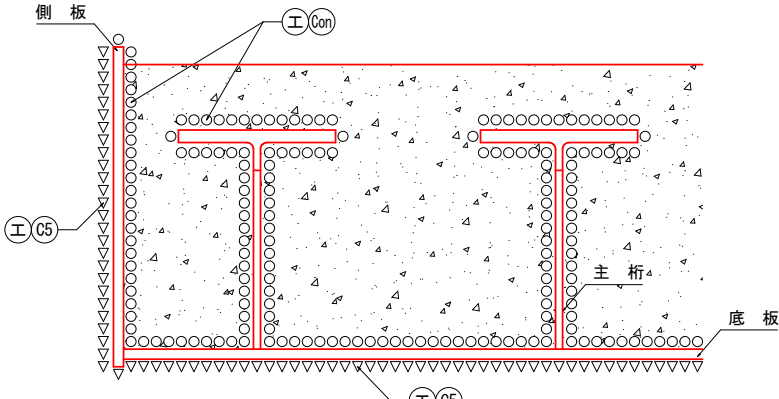
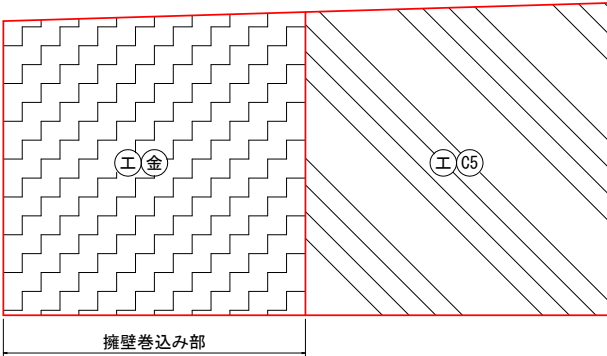
＜充実タイプ 普通鋼材塗装仕様＞



側板内側



側板外側



＜塗装仕様＞

■一般外面の塗装仕様 C-5塗装系

(防食便覧 [2]-33)

塗装工程	塗料名	使用量 (g / m ²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
製鋼工場	素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
製鋼工場	プライマー	無機ジंकリッチプライマー (160)	(15)	6ヶ月以内
橋梁製作工場	2次素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
橋梁製作工場	防食下地	無機ジंकリッチペイント 600	75	2日～10日
橋梁製作工場	ミストコート	エポキシ樹脂塗料下塗 160	—	1日～10日
橋梁製作工場	下塗	エポキシ樹脂塗料下塗 540	120	1日～10日
橋梁製作工場	中塗	ふっ素樹脂塗料用中塗 170	30	1日～10日
橋梁製作工場	上塗	ふっ素樹脂塗料上塗 140	25	1日～10日

注)1:使用量はスプレーの場合を示す。
注)2:プライマーの膜厚は総合膜厚に加えない。
注)3:製鋼工場におけるプライマーは膜厚にて管理する。

■高力ボルト連結部の塗装仕様 F-11塗装系

【一般部塗装系 C-5】 (防食便覧 [2]-64)

塗装工程	塗料名	使用量 (g / m ²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
製鋼工場	素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
製鋼工場	プライマー	無機ジंकリッチプライマー (160)	(15)	6ヶ月以内
橋梁製作工場	2次素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
橋梁製作工場	下塗	無機ジंकリッチペイント 600	75	1年以内
現場塗装	素地調整	動力工具処理 ISO St 3		4時間以内
現場塗装	ミストコート	変性エポキシ樹脂塗料下塗 160 (130)	—	1日～10日
現場塗装	下塗	超厚膜形エポキシ樹脂塗料下塗 1100 (500*2)	300	1日～10日
現場塗装	中塗	ふっ素樹脂塗料用中塗 170 (140)	30	1日～10日
現場塗装	上塗	ふっ素樹脂塗料上塗 140 (120)	25	1日～10日

注)1:塗料使用量:スプレーとし、()内ははけ・ローラー塗りの場合を示す。
注)2:プライマーの膜厚は総合膜厚に加えない。
注)3:製鋼工場におけるプライマーは膜厚にて管理する。
注)4:高力ボルト頭部に素地調整後、有機ジंकリッチペイント240g/m²x2回(はけ塗り、塗装間隔は1日～10日)を塗装した後、添接板も含め、ミストコートから塗装する。

■高力ボルト頭部の現場塗装仕様

塗装工程	塗料名	使用量 (g / m ²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
現場塗装	素地調整	動力工具処理 ISO St 3		4時間以内
現場塗装	下塗	有機ジंकリッチペイント (240x2)	60	

注)1:塗料使用量:()内ははけ・ローラー塗りの場合を示す。
注)2:底板外側の添接高力ボルト頭部に素地調整後、有機ジंकリッチペイント240g/m²x2回(はけ塗り、塗装間隔は1日～10日)を塗装した後、添接板も含め、ミストコートから塗装する。
注)3:コンクリート接触面の高力ボルトの現場添接後に、コンクリート打設までの一時的な防錆のため、ボルト頭部及びナット側に有機ジंकリッチペイントを塗布する。

■塗装塗替困難部の塗装仕様 金属溶射+ふっ素樹脂塗装(1層増塗)

桁端部等で塗装塗替えが困難な箇所に適用 (防食便覧 [2]-40参照)

塗装工程	塗料名	使用量 (g / m ²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
製鋼工場	素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
製鋼工場	プライマー	無機ジंकリッチプライマー (160)	(15)	6ヶ月以内
橋梁製作工場	素地調整	ブラスト法または粗面形成材法		ブラスト法:4時間以内 粗面形成材法:1日～3日
橋梁製作工場	防食下地	亜鉛・アルミニウム合金溶射または 亜鉛アルミニウム擬合金溶射	— 100	24時間以内
橋梁製作工場	封孔処理	金属溶射皮膜用封孔処理剤	—	1日～10日
橋梁製作工場	下塗	エポキシ樹脂塗料下塗	540 120	1日～10日
橋梁製作工場	下塗(増塗)	エポキシ樹脂塗料下塗	540 120	
橋梁製作工場	中塗	ふっ素樹脂塗料用中塗	170 30	1日～10日
橋梁製作工場	上塗	ふっ素樹脂塗料上塗	140 25	

注)1:使用量はスプレーの場合を示す。
注)2:プライマーの膜厚は総合膜厚に加えない。
注)3:素地調整の程度 除せいで度 プラスト法 :ISO 8501-1 Sa2 1/2以上
粗面形成材法:ISO 8501-1 Sa2 以上
粗面粗さ プラスト法 :Ra8 μm・Rz50 μm 以上
粗面形成材法:RSm/Rz jis ≤3.5 平均,4最大
注)4:防食環境が厳しい環境では、金属溶射+ふっ素樹脂塗装の耐用年数は90年(日本橋梁建設協会資料)のため、下塗り塗料を1層増塗り、目標塗膜厚240 μmとして塗装耐久年数を100年以上とした。

■コンクリート接触面(埋込み部)

塗装工程	塗料名	使用量 (g / m ²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
製鋼工場	素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
製鋼工場	プライマー	無機ジंकリッチプライマー (160)	(15)	6ヶ月以内
橋梁製作工場	2次素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
橋梁製作工場	下塗	無機ジंकリッチペイント 300	30	

注)1:使用量はスプレーの場合を示す。
注)2:鋼道路橋防食便覧 [2]-24参照。
注)3:桁製作後のコンクリート打設時までの発錆を抑える目的で、製作工場にて無機ジंकリッチペイントを塗布する。

■添接板の母材及びコンクリート接触面

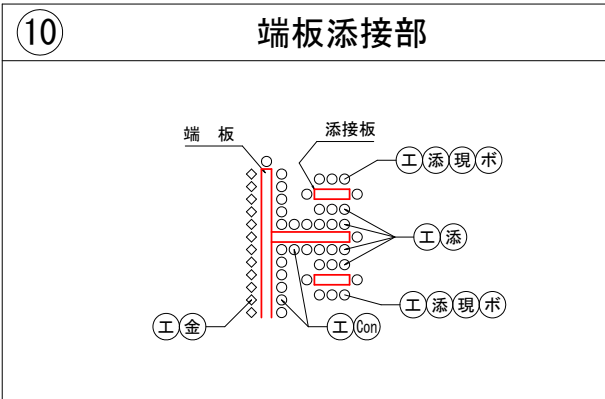
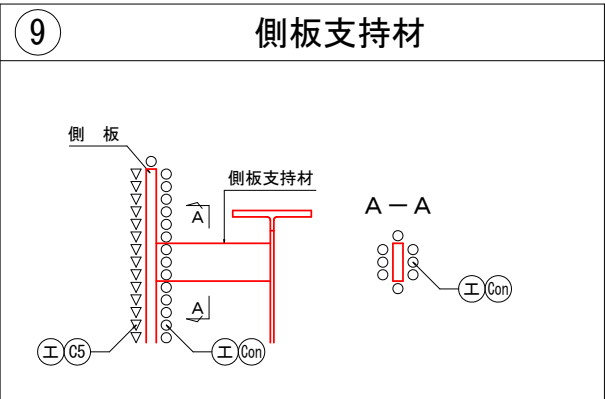
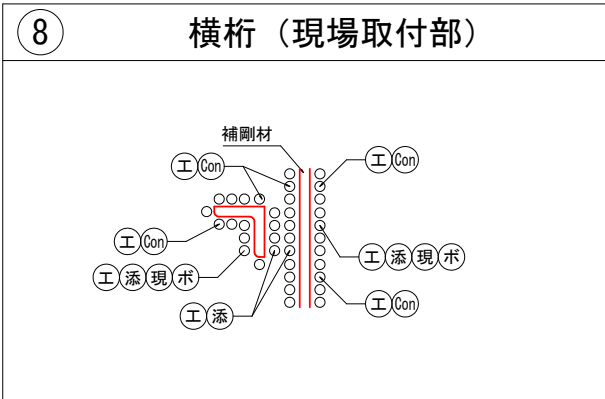
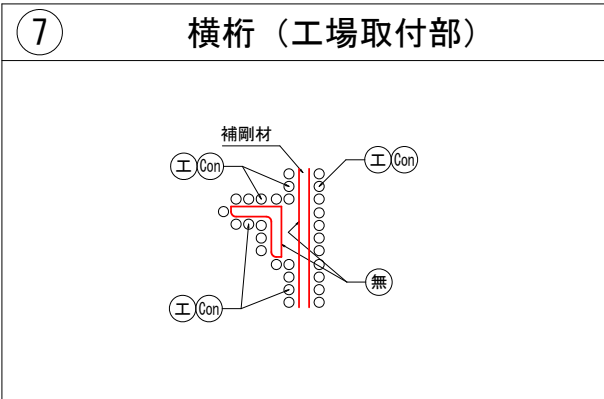
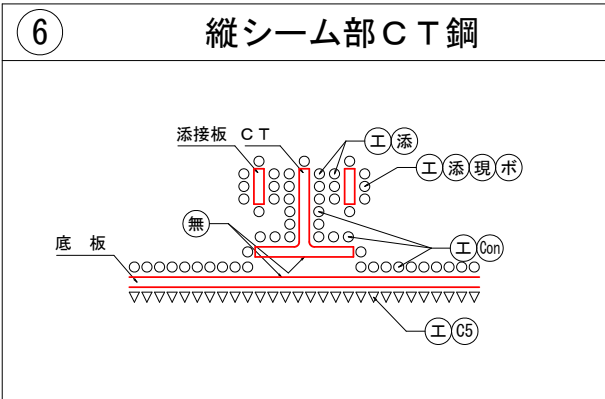
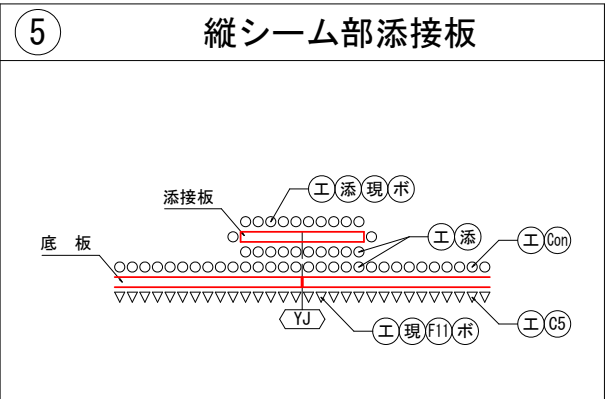
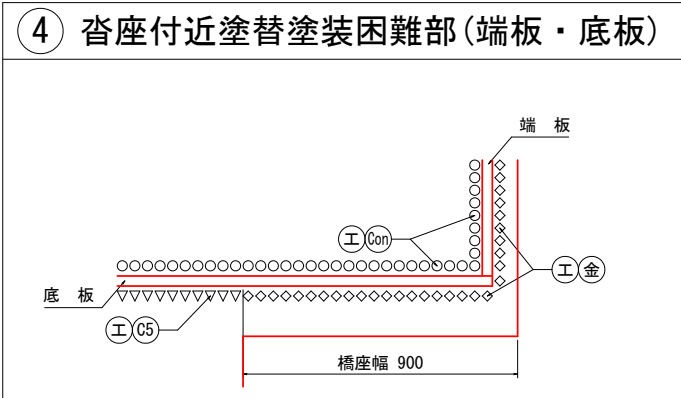
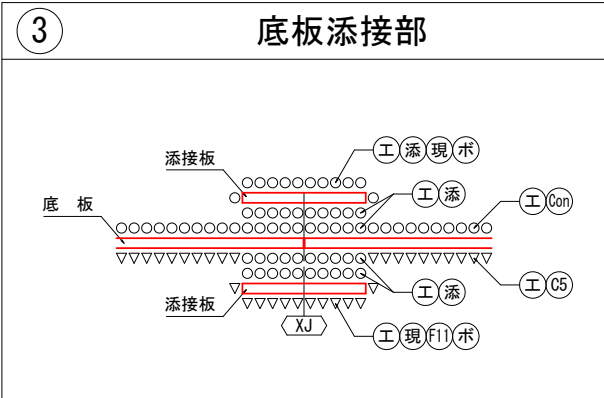
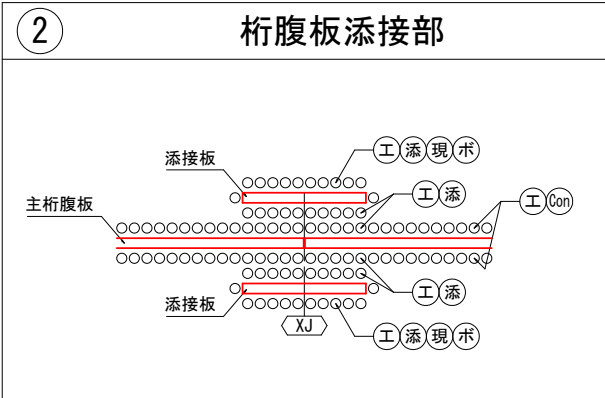
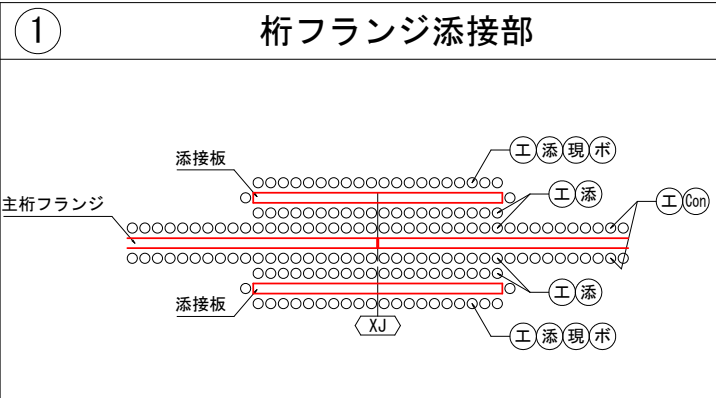
塗装工程	塗料名	使用量 (g / m ²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
製鋼工場	素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
製鋼工場	プライマー	無機ジंकリッチプライマー (160)	(15)	6ヶ月以内
橋梁製作工場	2次素地調整	ブラスト処理 ISO Sa 2 1/2		4時間以内
橋梁製作工場	下塗	無機ジंकリッチペイント 600	75	

注)1:使用量はスプレーの場合を示す。
注)2:コンクリート接触面に設置される高力ボルト連結部の添接板及び母材接触面には、所定のすべり摩擦係数を確保する目的で、無機ジंकリッチペイントを塗布する。

記号	塗装種類	塗装箇所
(C5)	C-5	底板・側板外側
(F11)	F-11	底板外側添接箇所
(金)	亜鉛・アルミニウム合金及び 擬合金溶射+ふっ素樹脂塗装(1層増塗)	桁端部の端板・底板・側板
(Con)	コンクリート接触面	
(添)	添接板接触面	添接板の母材及びコンクリート接触面
(ボ)	ボルト頭部現場塗装	添接部高力ボルト
(無)	無塗装	
(工)	工場塗装	
(現)	現場塗装	

工 種	重16号橋架替工事		
図面名	塗装塗り区分図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	9 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

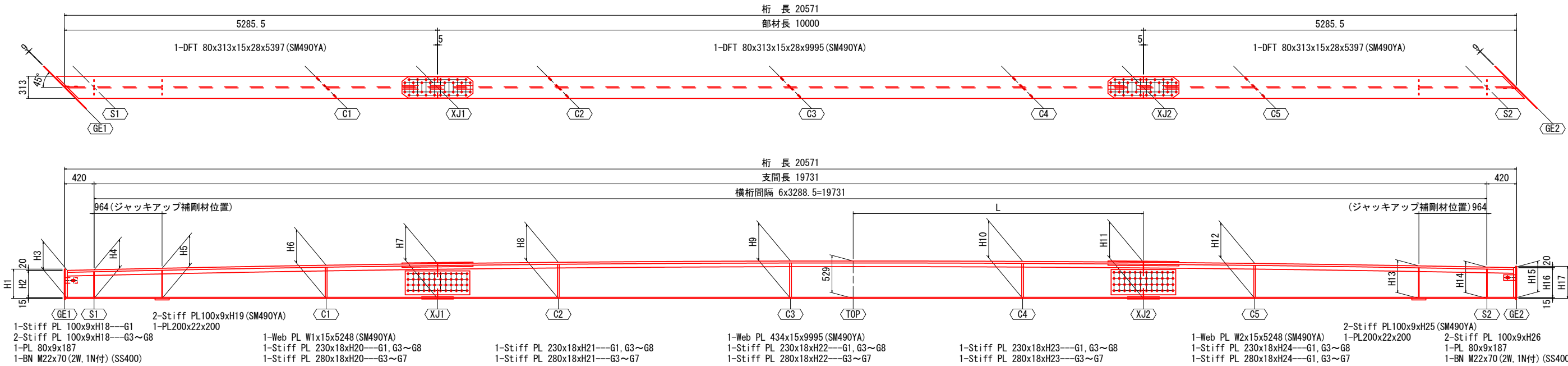
塗装塗り区分図(その2)
＜充実タイプ 普通鋼材塗装仕様＞



記号	塗装種類	塗装箇所
(C5)	C-5	底板・側板外側
(F11)	F-11	底板外側添接箇所
(金)	亜鉛・アルミニウム合金及び 擬合金溶射+ふっ素樹脂塗装(1層増塗)	桁端部の端板・底板・側板
(Con)	コンクリート接触面	
(添)	添接板接触面	添接板の母材及びコンクリート接触面
(ボ)	ボルト頭部現場塗装	添接部高力ボルト
(無)	無塗装	
(工)	工場塗装	
(現)	現場塗装	

主桁詳細図(その1) S=1:30

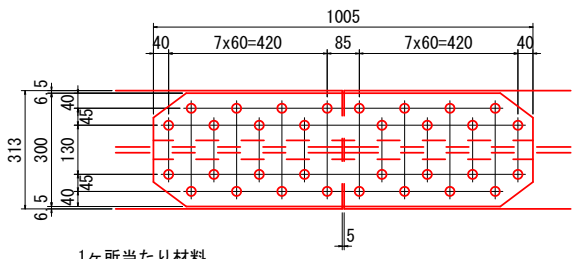
G1, G3~G8桁



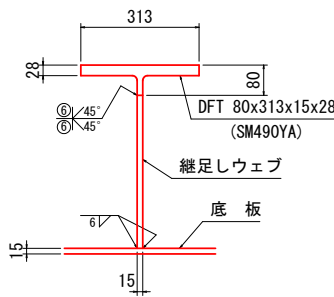
桁番号	H1	H2	H3	H4	H5	H6	H7	H8	H9	H10	H11	H12	H13	H14	H15	H16	H17	H18	H19	H20	H21	H22	H23	H24	H25	H26	L	W1	W2
G1	328	293	309	320	348	407	441	471	511	528	528	522	503	492	487	472	507	277	305	364	428	468	485	479	460	449	962	346	433
G3	380	345	361	371	395	445	472	496	524	528	521	509	481	467	460	445	480	328	352	402	453	481	485	466	438	424	2762	377	426
G4	403	368	384	394	416	461	486	506	527	525	514	499	467	451	444	428	463	351	373	418	463	484	482	456	424	408	3662	391	419
G5	425	390	406	414	435	476	497	514	529	520	506	488	451	433	425	409	444	371	392	433	471	486	477	445	408	390	4562	402	411
G6	445	410	426	434	452	489	507	520	529	514	497	475	433	412	403	387	422	391	409	446	477	486	471	432	390	369	5462	412	402
G7	463	428	444	451	468	500	515	525	527	506	485	460	412	389	379	363	398	408	425	457	482	484	463	417	369	346	6362	420	390
G8	479	444	460	467	481	509	521	528	523	496	471	442	389	363	352	336	371	424	438	466	485	480	453	399	346	320	7262	426	376

主桁添接詳細図 S=1:10

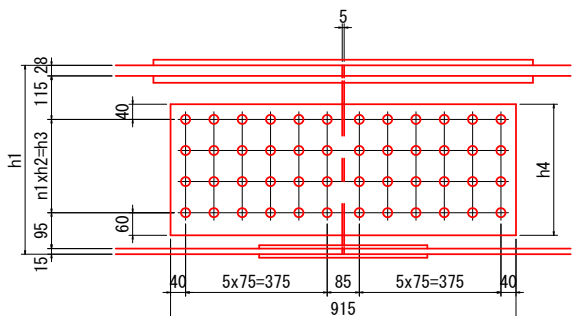
フランジ添接



主桁断面図 S=1:10



ウェブ添接

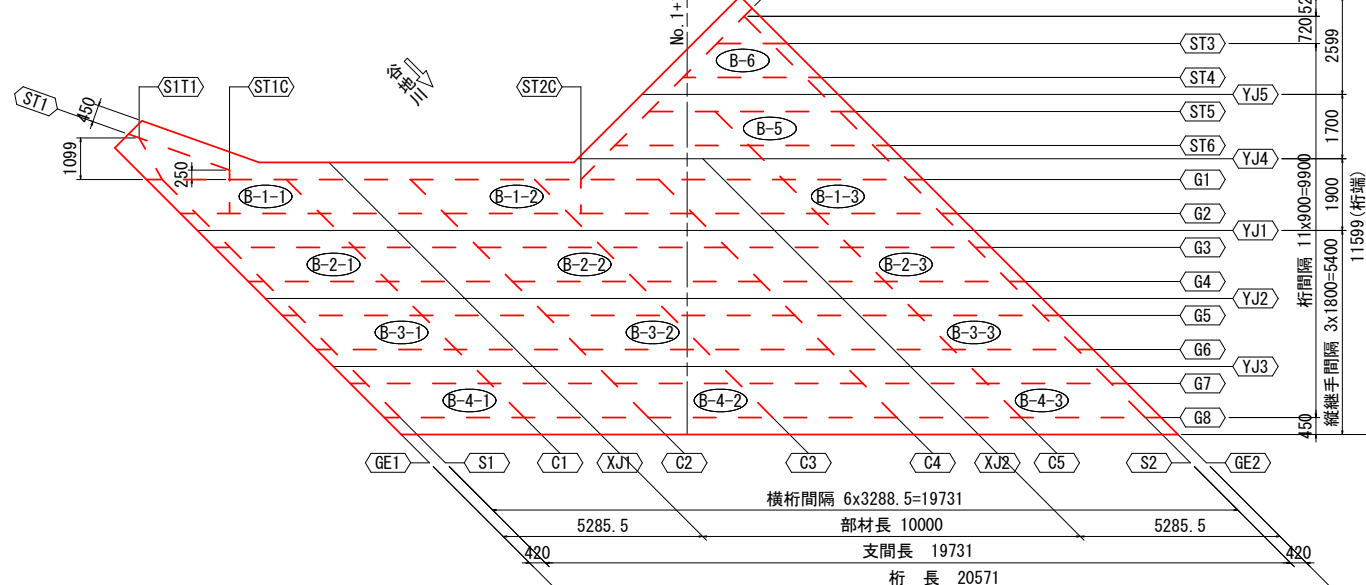


1ヶ所当たり材料

2-PL h4x20x915 (SM490YB)
n2-TCB M22x90 (S10T)

		G1	G3	G4	G5	G6	G7	G8
XJ1	h1	441	472	486	497	507	515	521
	h2	94	109.5	116.5	81.3	84.7	87.3	89.3
	h3	188	219	233	244	254	262	268
	h4	288	319	333	344	354	362	368
	n1	2	2	2	3	3	3	3
	n2	36	36	36	48	48	48	48
XJ2	h1	528	521	514	506	497	485	471
	h2	91.7	89.3	87	84.3	81.3	116	109
	h3	275	268	261	253	244	232	218
	h4	375	368	361	353	344	332	318
	n1	3	3	3	3	3	2	2
	n2	48	48	48	48	48	36	36

配置図 S=1:100

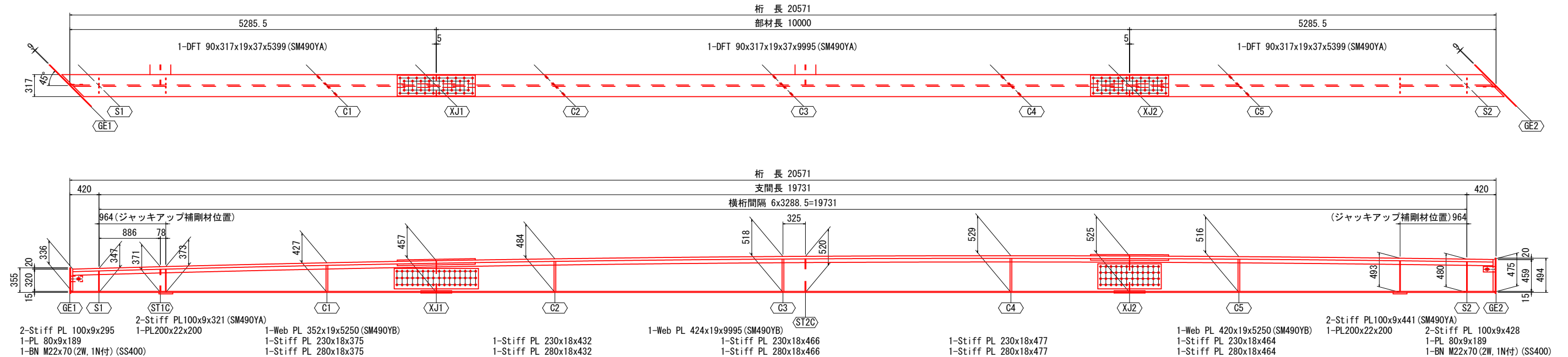


- 注 記
- 特記なき材質は、全てSM400Aとする。
 - 各部詳細は、「共通詳細図」を参照のこと。
 - 上フランジ添接部の突起は、SPL範囲を切除すること。
 - 腹板添接部の溶接線は、グラインダー仕上げとする。

工 種	重16号橋架替工事		
図面名	主桁詳細図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	11 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

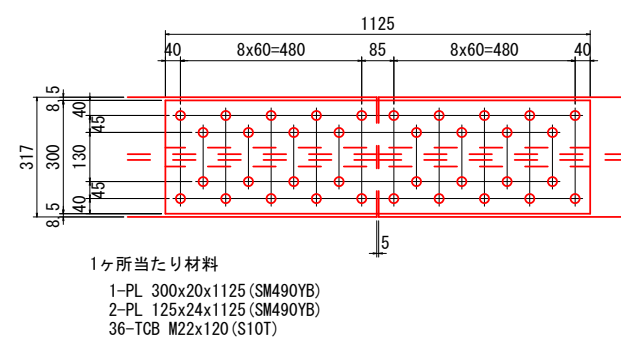
S=1 : 30

桁長	20571
部材長	10000

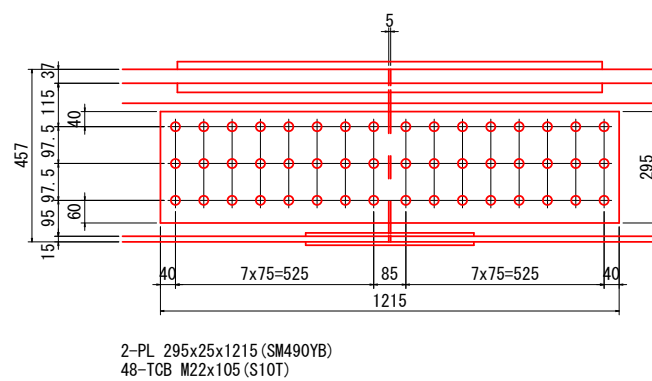


S=1:10

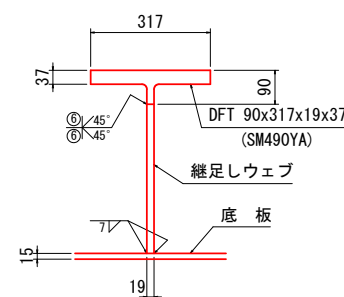
フランジ添接



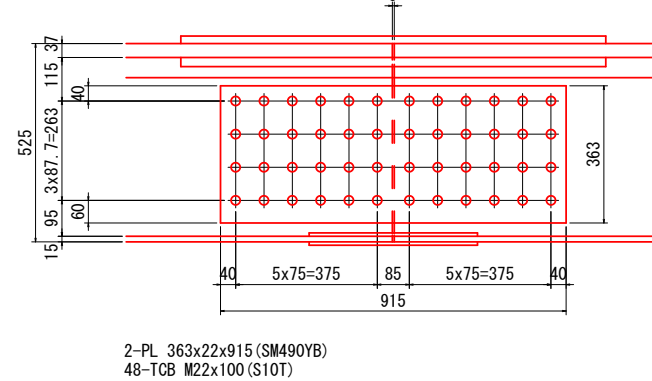
XJ1ウェブ添接



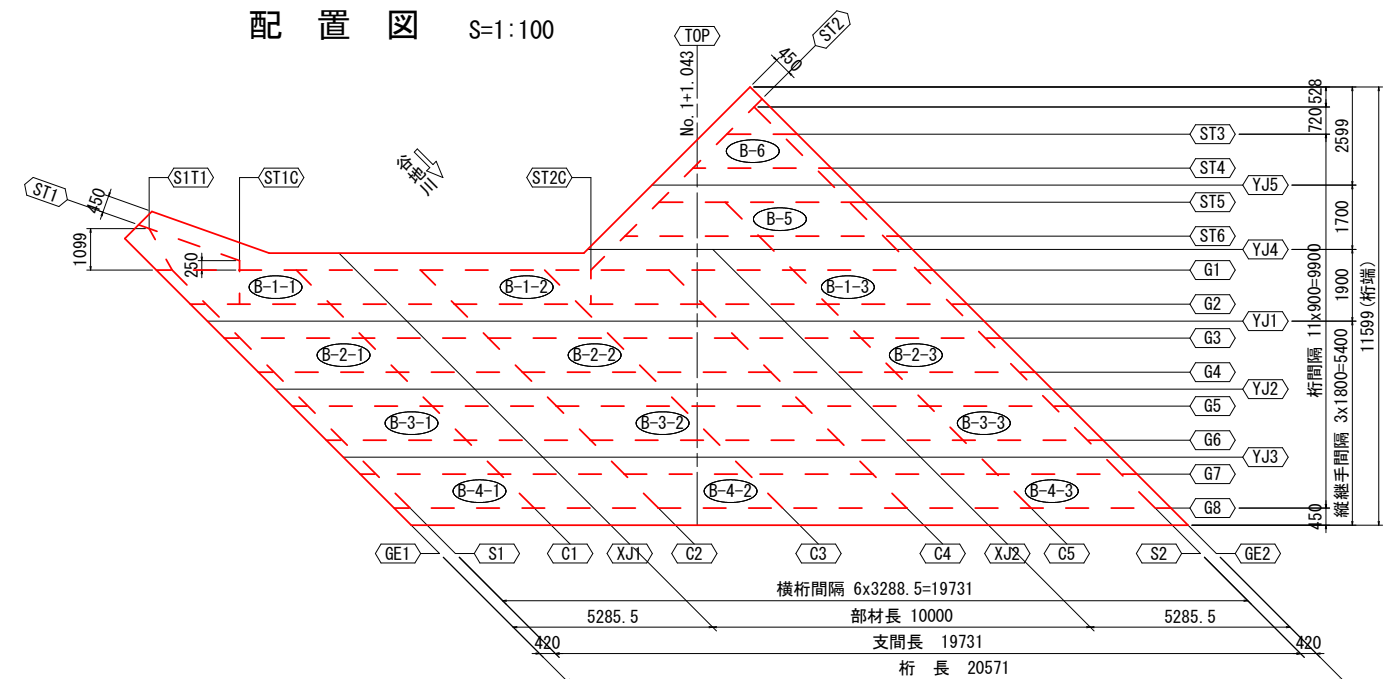
S=1:10



XJ2ウェブ添接



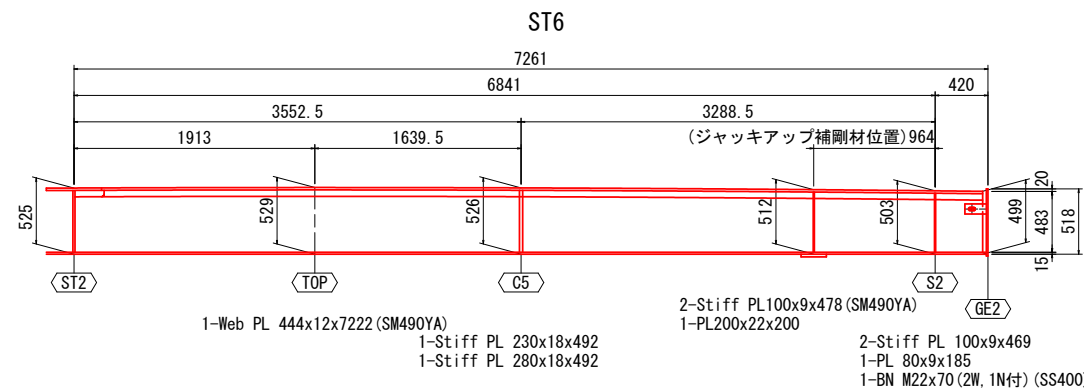
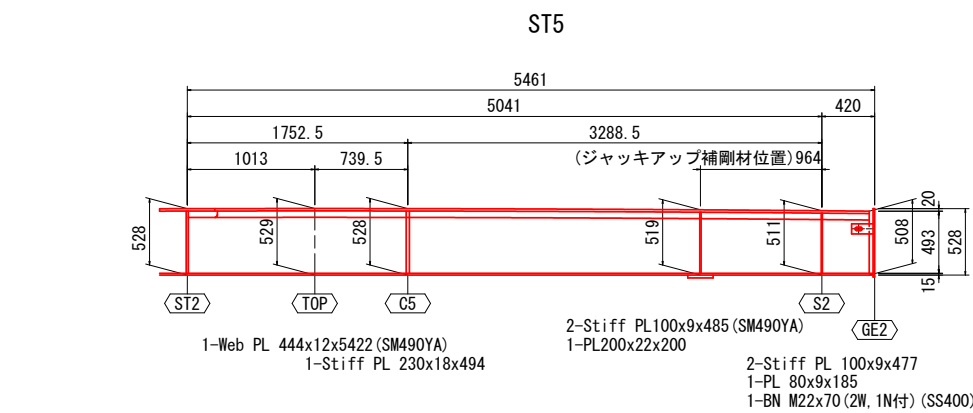
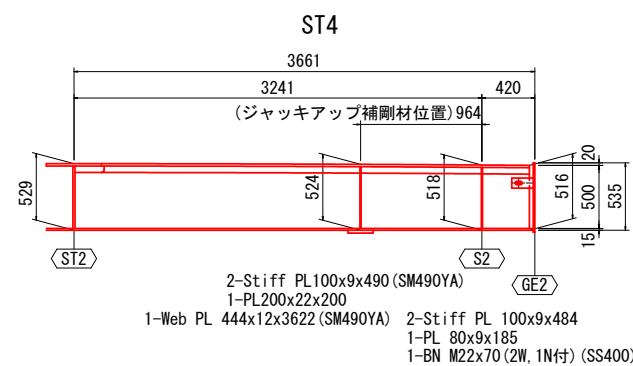
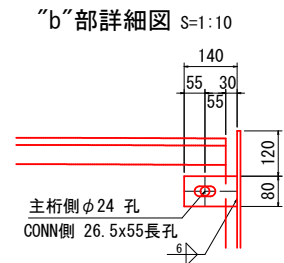
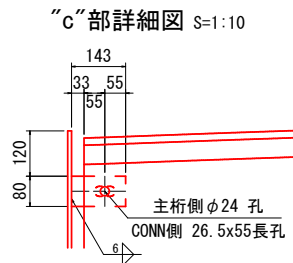
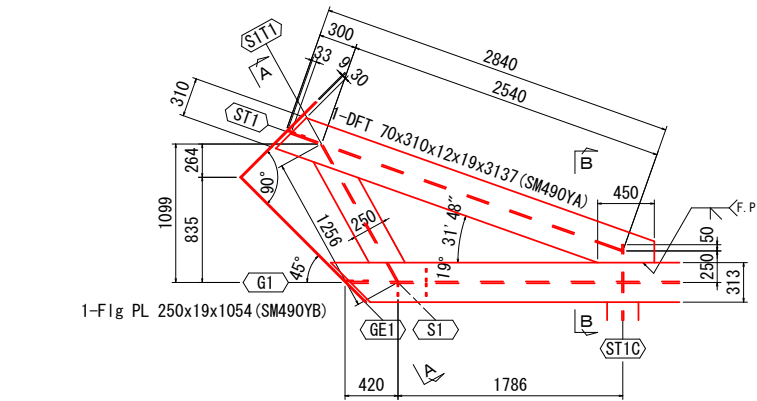
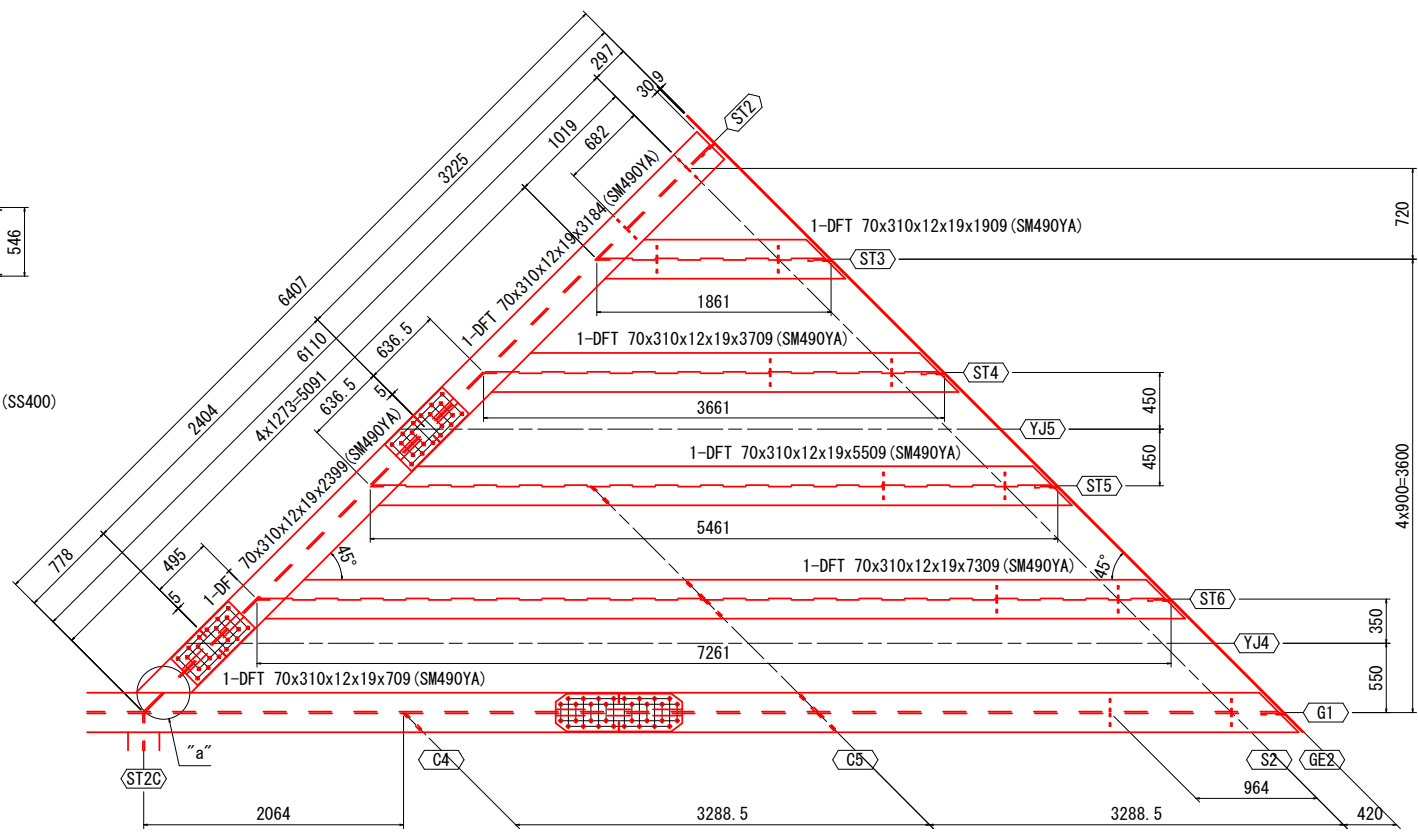
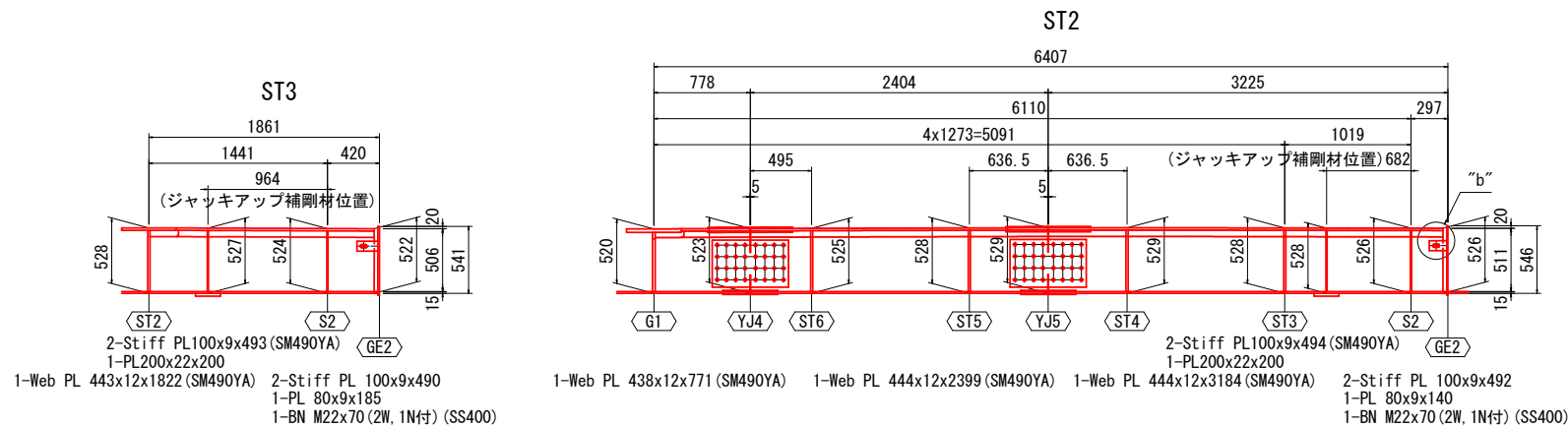
S=1 : 100



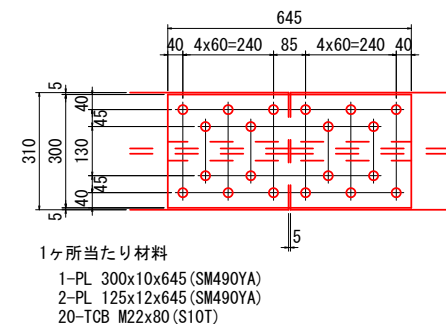
1. 特記なき材質は、全てSM400Aとする。
2. 各部詳細は、「共通詳細図」を参照のこと。
3. 上フランジ添接部の突起は、SPL範囲を切除すること。
4. 腹板添接部の溶接線は、グラインダー仕上げとする。

工 種	董16号橋架替工事		
図面名	主桁詳細図(その2)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	12 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

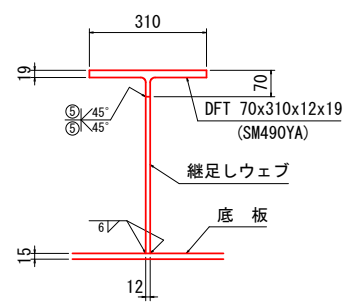
枝桁詳細図 S=1:30



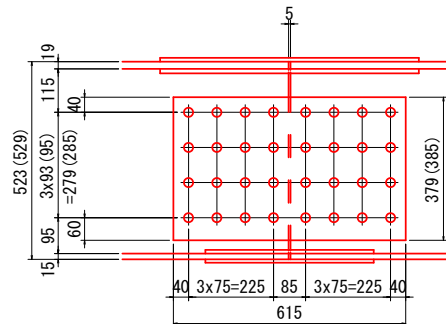
ST2枝桁添接詳細図 S=1:10
フランジ添接



枝桁断面図 S=1:10



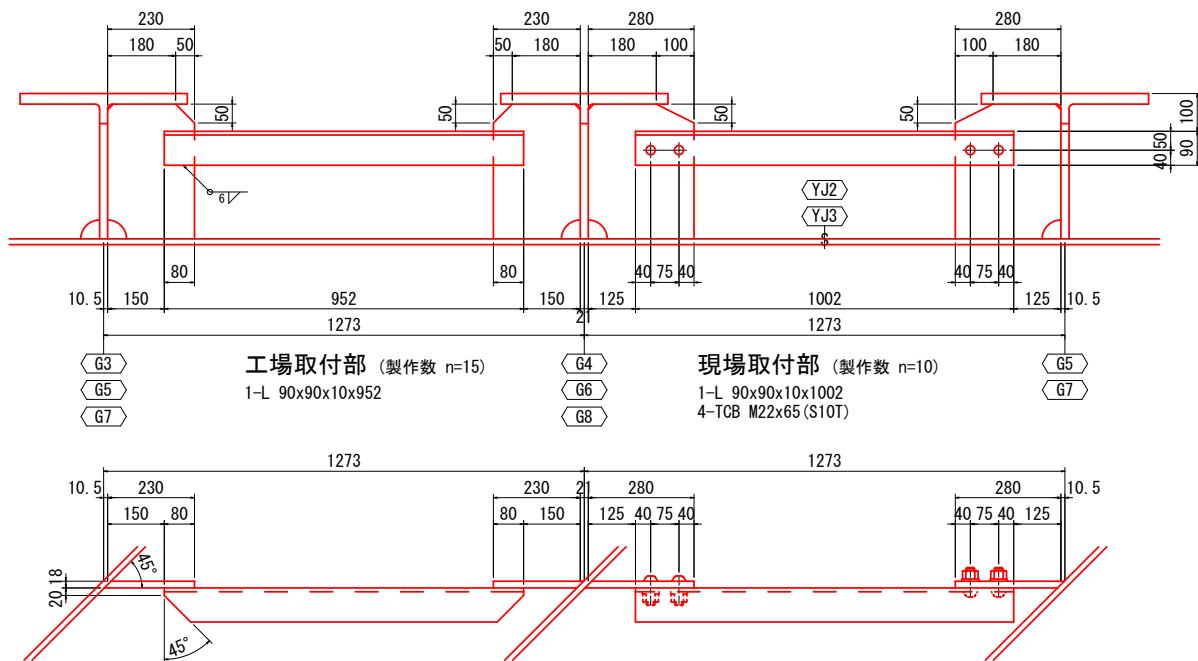
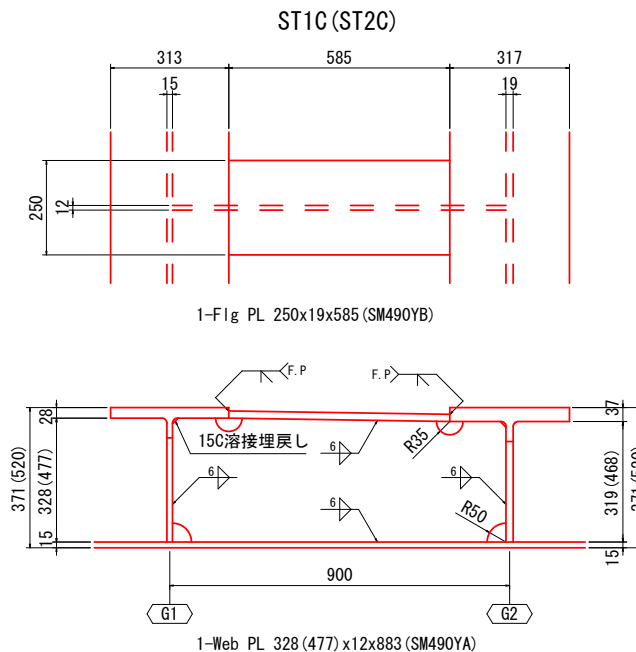
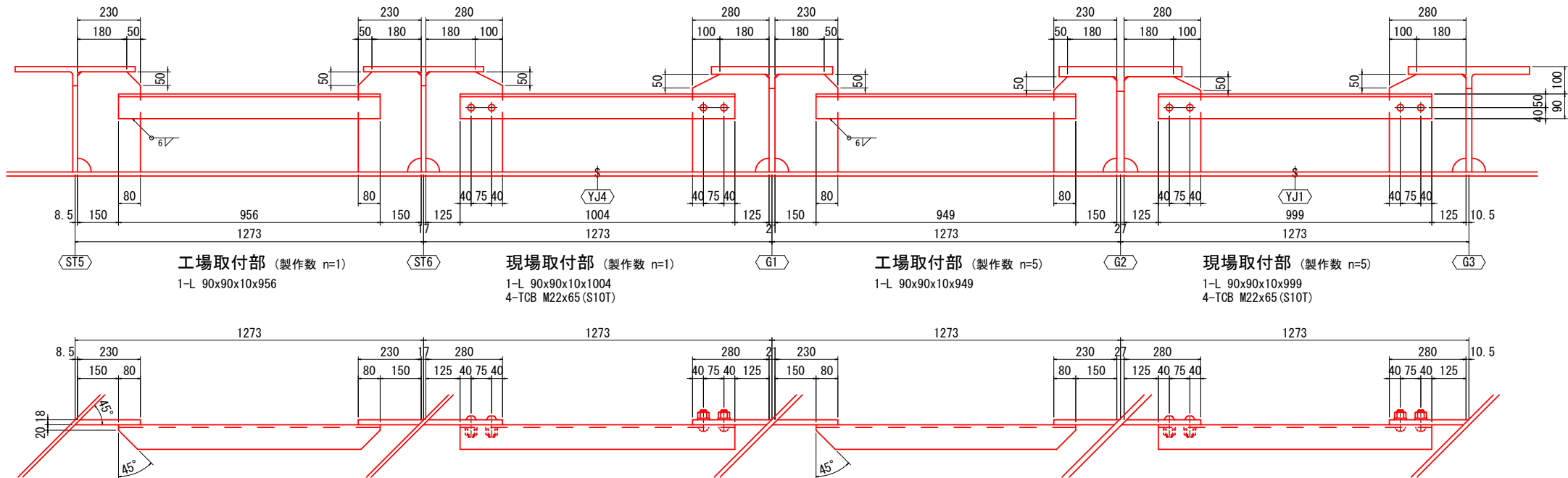
YJ4 (YJ5) ウェブ添接



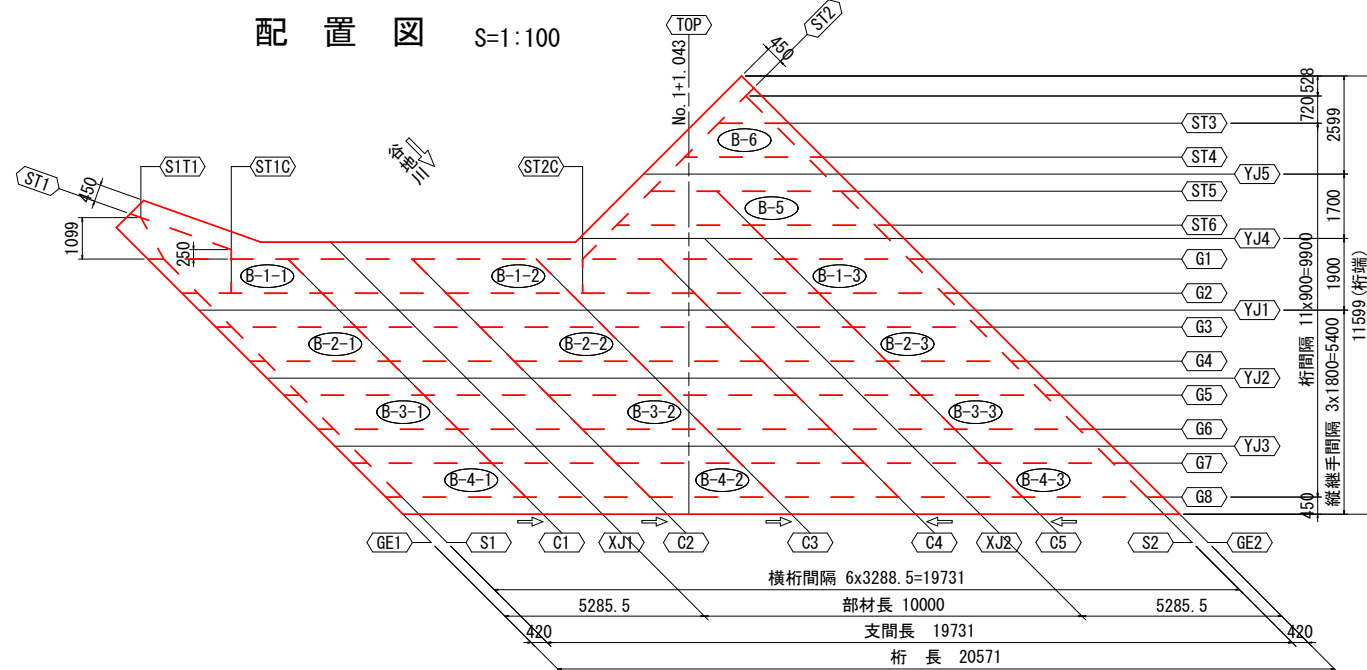
注記
1. 特記なき材質は、全てSM400Aとする。
2. 各部詳細は、「共通詳細図」を参照のこと。
3. 上フランジ添接部の突起は、SPL範囲を切除すること。
4. 腹板添接部の溶接線は、グラインダー仕上げとする。
5. 配管図は、「本橋詳細図」を参照のこと。

工種	重16号橋架替工事		
図面名	枝桁詳細図		
作成年月日	2025年 5月		
縮尺	図示	図面番号	13 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福山市		

横桁詳細図 S=1:10



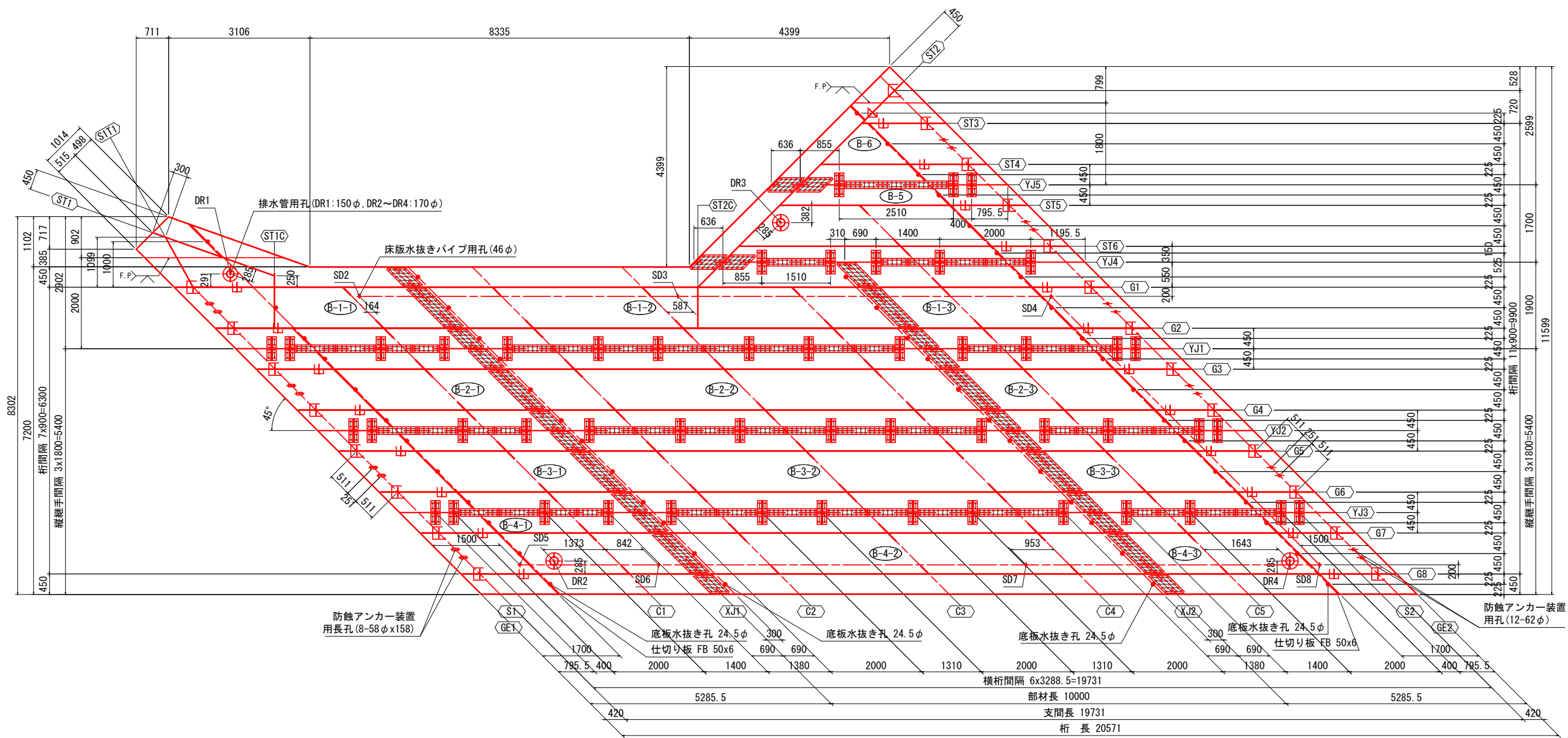
配置図 S=1:100



- 注 記
1. 特記なき材質は、全てSS400とする。
 2. 各部詳細は、「共通詳細図」を参照のこと。
 3. <=> 印は、横桁払い込み方向を示す。

工 種	童16号橋架替工事		
図面名	横桁詳細図		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	14 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

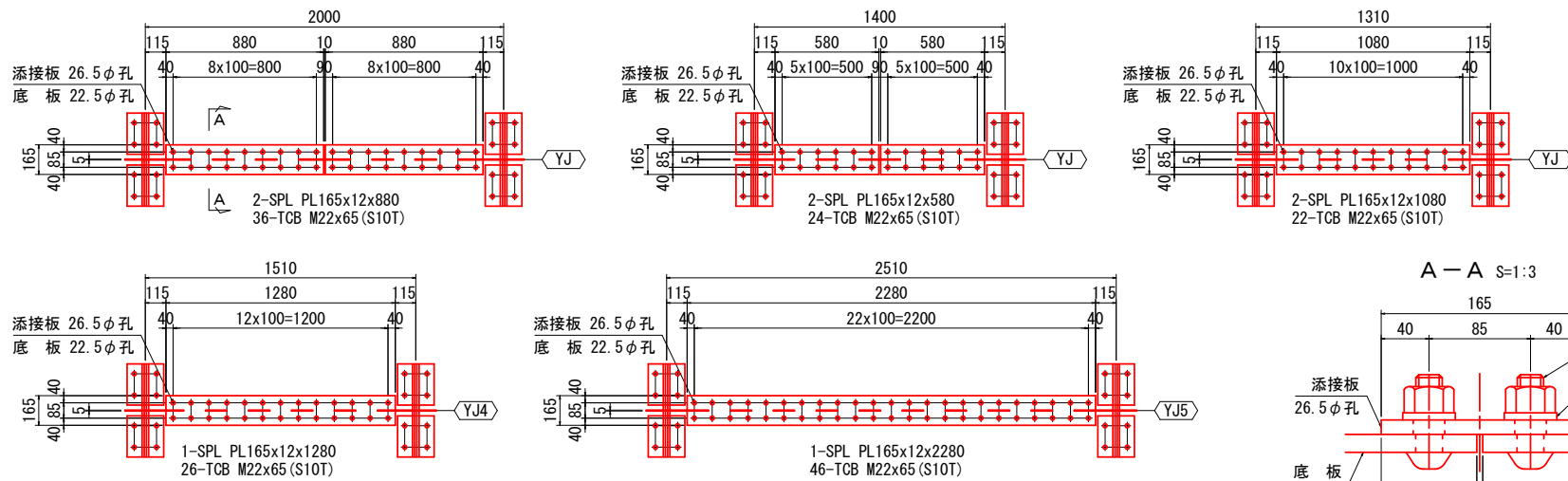
底板詳細図(その1) S=1:50



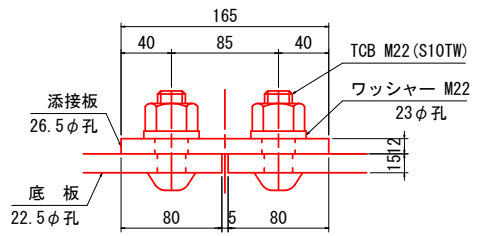
- B-1-1
1-Bottom PL 889x15x3026
1-Bottom PL 1998x15x7267
- B-1-2
1-Bottom PL 1895x15x1778
- B-1-3
1-Bottom PL 1895x15x7164
- B-2-1 B-3-1 B-2-3 B-3-3
1-Bottom PL 1795x15x7064
- B-2-2 B-3-2
1-Bottom PL 1795x15x1788
- B-4-1 B-4-3
1-Bottom PL 1786x15x7055
- B-4-2
1-Bottom PL 1786x15x1778
- B-5
1-Bottom PL 1695x15x8563
- B-6
1-Bottom PL 784x15x1568
1-Bottom PL 1798x15x5163

- S1 側仕切り板材料
L1-YJ1: 1-FB 50x6x1017 (SS400)
1-FB 50x6x484 (SS400)
- YJ1-YJ2: 2-FB 50x6x487 (SS400)
YJ2-YJ3: 1-FB 50x6x1258 (SS400)
- YJ3-R1: 1-FB 50x6x487 (SS400)
1-FB 50x6x1258 (SS400)
1-FB 50x6x615 (SS400)
- S2 側仕切り板材料
L1-YJ5: 1-FB 50x6x432 (SS400)
1-FB 50x6x1262 (SS400)
1-FB 50x6x489 (SS400)
- YJ5-YJ4: 1-FB 50x6x489 (SS400)
1-FB 50x6x1262 (SS400)
1-FB 50x6x348 (SS400)
- YJ4-YJ1: 1-FB 50x6x628 (SS400)
1-FB 50x6x1255 (SS400)
1-FB 50x6x484 (SS400)
- YJ1-YJ2: 2-FB 50x6x487 (SS400)
YJ2-YJ3: 1-FB 50x6x1258 (SS400)
- YJ3-R1: 1-FB 50x6x487 (SS400)
1-FB 50x6x1258 (SS400)
1-FB 50x6x615 (SS400)

底板縦継手 S=1:20



A-A S=1:3

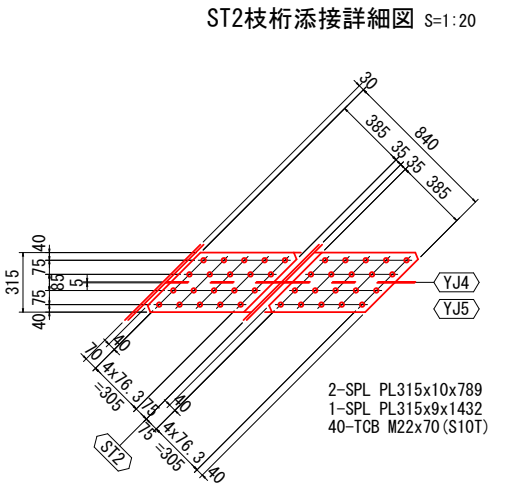
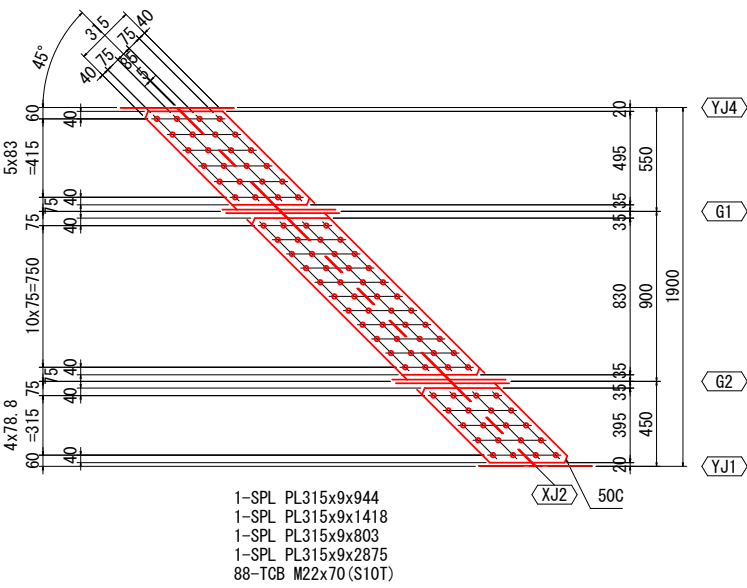
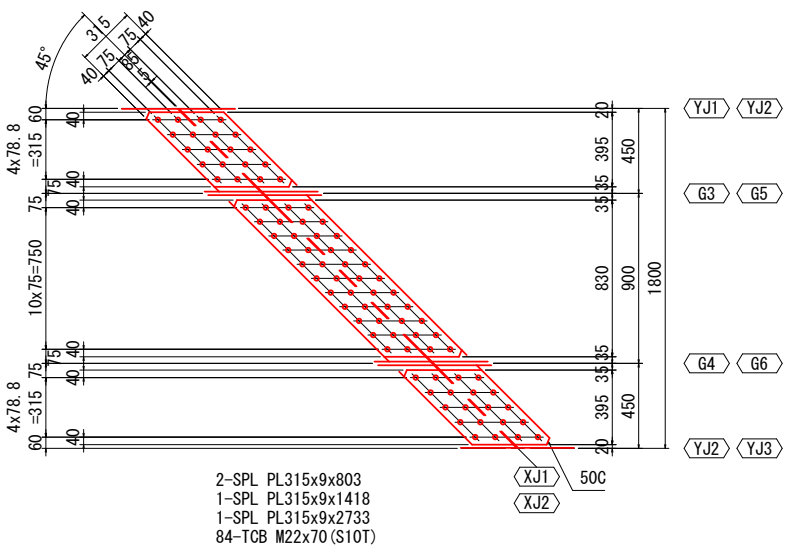
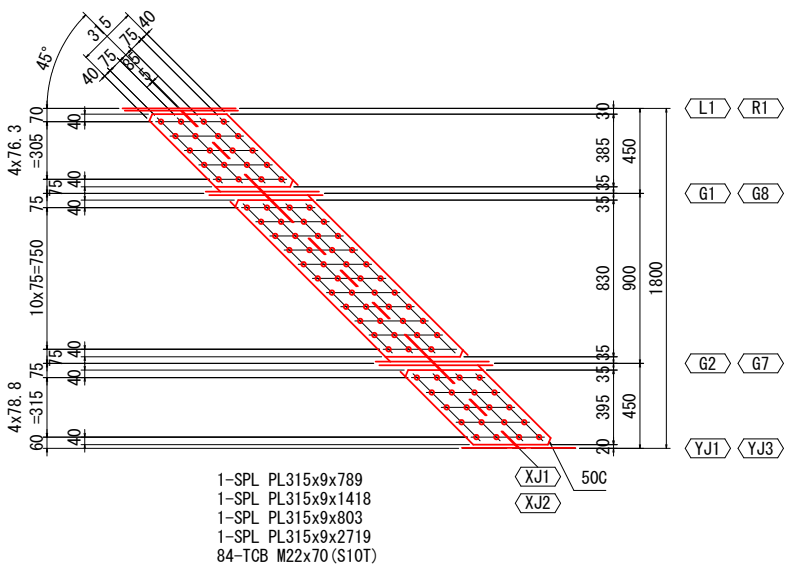


- 注記
- 特記なき材質は、全てSM490YAとする。
 - 各部詳細は、「共通詳細図」を参照のこと。
 - 底板内側の添接版の周りをシールすること。

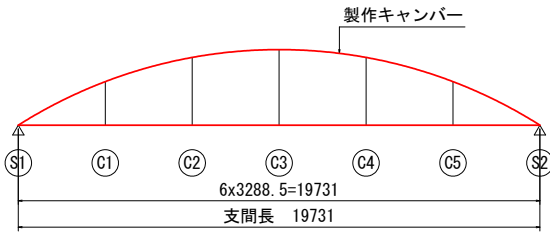
工種	重16号橋架替工事		
図面名	底板詳細図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮尺	図示	図面番号	15 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福山市		

底板詳細図(その2)・キャンバー図

XJ1, XJ2添接詳細図 S=1:20



キャンバー図



			(mm)							
			S1	C1	C2	C3	C4	C5	S2	
			0.0	13.7	21.4	22.5	18.2	10.4	0.0	
G1	合成前死荷重	桁自重	0.0	13.7	21.4	22.5	18.2	10.4	0.0	
		床版(※1)	0.0	51.2	80.8	85.6	69.9	39.9	0.0	
		合 計	0.0	64.9	102.2	108.1	88.1	50.3	0.0	
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.0	1.2	2.0	2.3	1.9	1.2	0.0	
		その他(※3)	0.0	1.0	1.7	1.8	1.6	0.9	0.0	
G2	合成前死荷重	桁自重	0.0	12.4	20.8	23.9	20.7	12.1	0.0	
		床版(※1)	0.0	47.6	79.9	92.0	79.4	46.5	0.0	
		合 計	0.0	60.0	100.7	115.9	100.1	58.6	0.0	
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.0	1.2	2.0	2.3	2.0	1.2	0.0	
		その他(※3)	0.0	1.1	1.7	1.9	1.5	0.9	0.0	
G3	合成前死荷重	桁自重	0.0	12.2	20.1	22.5	19.4	11.4	0.0	
		床版(※1)	0.0	47.5	78.5	88.5	76.4	45.1	0.0	
		合 計	0.0	59.7	98.6	111.0	95.8	56.5	0.0	
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.0	1.2	2.1	2.3	2.0	1.2	0.0	
		その他(※3)	0.0	1.1	1.7	1.9	1.6	1.0	0.0	
G4	合成前死荷重	桁自重	0.0	11.7	19.4	21.7	18.7	11.1	0.0	
		床版(※1)	0.0	46.3	76.7	86.6	75.0	44.4	0.0	
		合 計	0.0	58.0	96.1	108.3	93.7	55.5	0.0	
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.0	1.3	2.1	2.4	2.0	1.2	0.0	
		その他(※3)	0.0	1.0	1.7	1.9	1.7	1.0	0.0	

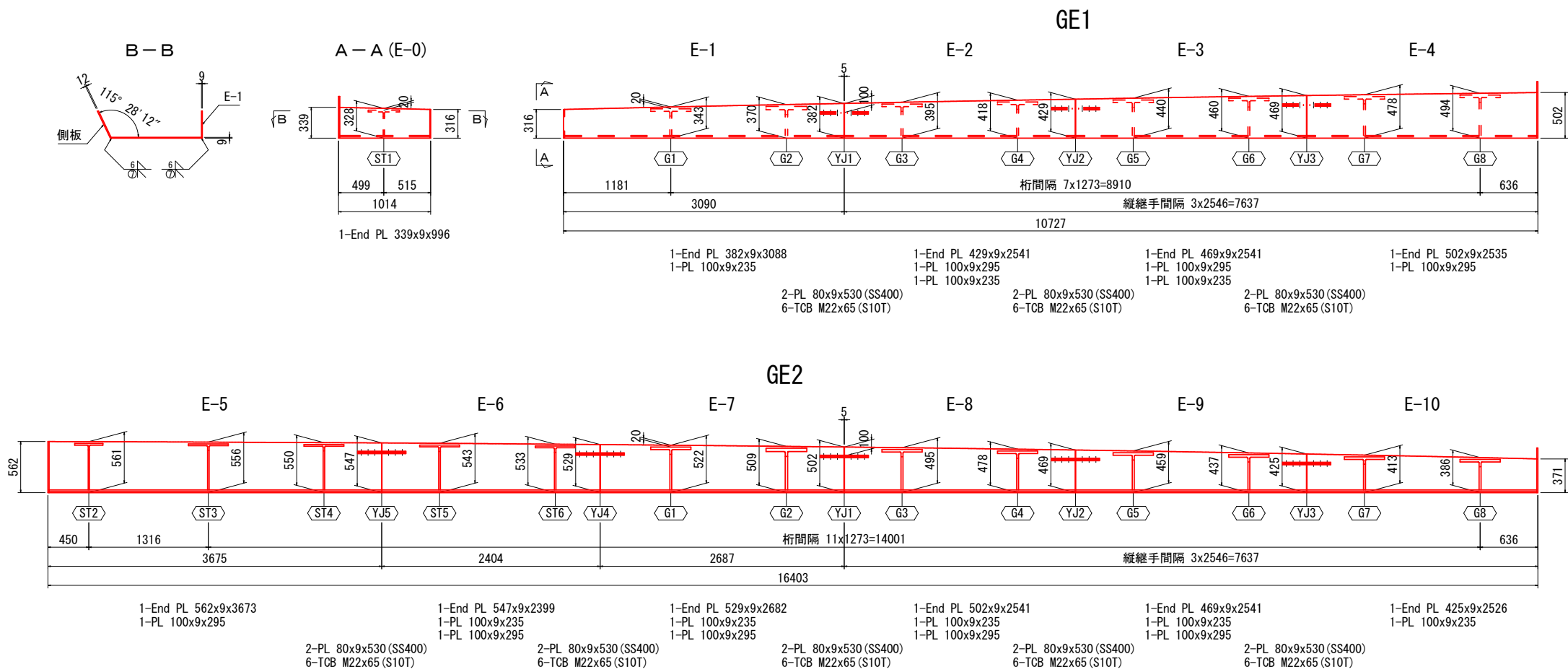
			(mm)							
			S1	C1	C2	C3	C4	C5	S2	
			0.0	11.2	18.6	21.1	18.4	11.0	0.0	
G5	合成前死荷重	桁自重	0.0	11.2	18.6	21.1	18.4	11.0	0.0	
		床版(※1)	0.0	44.7	74.9	85.2	74.3	44.3	0.0	
		合 計	0.0	55.9	93.5	106.3	92.7	55.3	0.0	
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.0	1.3	2.1	2.4	2.1	1.2	0.0	
		その他(※3)	0.0	1.1	1.8	2.0	1.7	1.1	0.0	
G6	合成前死荷重	桁自重	0.0	10.7	18.0	20.6	18.1	10.9	0.0	
		床版(※1)	0.0	43.2	72.8	83.4	73.3	44.1	0.0	
		合 計	0.0	53.9	90.8	104.0	91.4	55.0	0.0	
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.0	1.3	2.2	2.4	2.1	1.2	0.0	
		その他(※3)	0.0	1.2	1.8	2.1	1.7	1.1	0.0	
G7	合成前死荷重	桁自重	0.0	10.2	17.4	20.1	17.9	10.9	0.0	
		床版(※1)	0.0	41.8	70.8	81.7	72.2	43.7	0.0	
		合 計	0.0	52.0	88.2	101.8	90.1	54.6	0.0	
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.0	1.4	2.2	2.4	2.0	1.2	0.0	
		その他(※3)	0.0	1.2	1.9	2.2	1.9	1.1	0.0	
G8	合成前死荷重	桁自重	0.0	9.8	16.8	19.7	17.7	10.9	0.0	
		床版(※1)	0.0	40.4	68.9	80.2	71.7	43.9	0.0	
		合 計	0.0	50.2	85.7	99.9	89.4	54.8	0.0	
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.0	1.4	2.2	2.4	2.0	1.2	0.0	
		その他(※3)	0.0	1.3	2.0	2.2	2.0	1.2	0.0	

			(mm)							
			ST1	ST1C	G1-ST1C					
			12.5	9.3	8.1					
ST1	合成前死荷重	桁自重	12.5	9.3	8.1					
		床版(※1)	49.8	34.5	30.0					
		合 計	62.3	43.8	38.1					
	合成後死荷重	舗装(※2)	0.2	0.7	0.6					
		その他(※3)	0.3	0.8	0.7					
ST2	合成前死荷重	桁自重	21.4	17.6	13.5					
		床版(※1)	81.7	67.0	51.1					
		合 計	103.1	84.6	64.6					
	合成後死荷重	舗装(※2)	2.2	1.9	1.5					
		その他(※3)	1.8	1.6	1.3					
ST3	合成前死荷重	桁自重								
		床版(※1)								
		合 計								
	合成後死荷重	舗装(※2)								
		その他(※3)								
ST4	合成前死荷重	桁自重								
		床版(※1)								
		合 計								
	合成後死荷重	舗装(※2)								
		その他(※3)								
ST5	合成前死荷重	桁自重								
		床版(※1)								
		合 計								
	合成後死荷重	舗装(※2)								
		その他(※3)								
ST6	合成前死荷重	桁自重								
		床版(※1)								
		合 計								
	合成後死荷重	舗装(※2)								
		その他(※3)								

注 記
1. 特記なき材質は、全てSM490YAとする。
2. 各部詳細は、「共通詳細図」を参照のこと。
3. 底板内側の添接版の周りをシールすること。

工 種	Ⅱ16号橋架替工事		
図面名	底板詳細図(その2)・キャンバー図		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	16 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

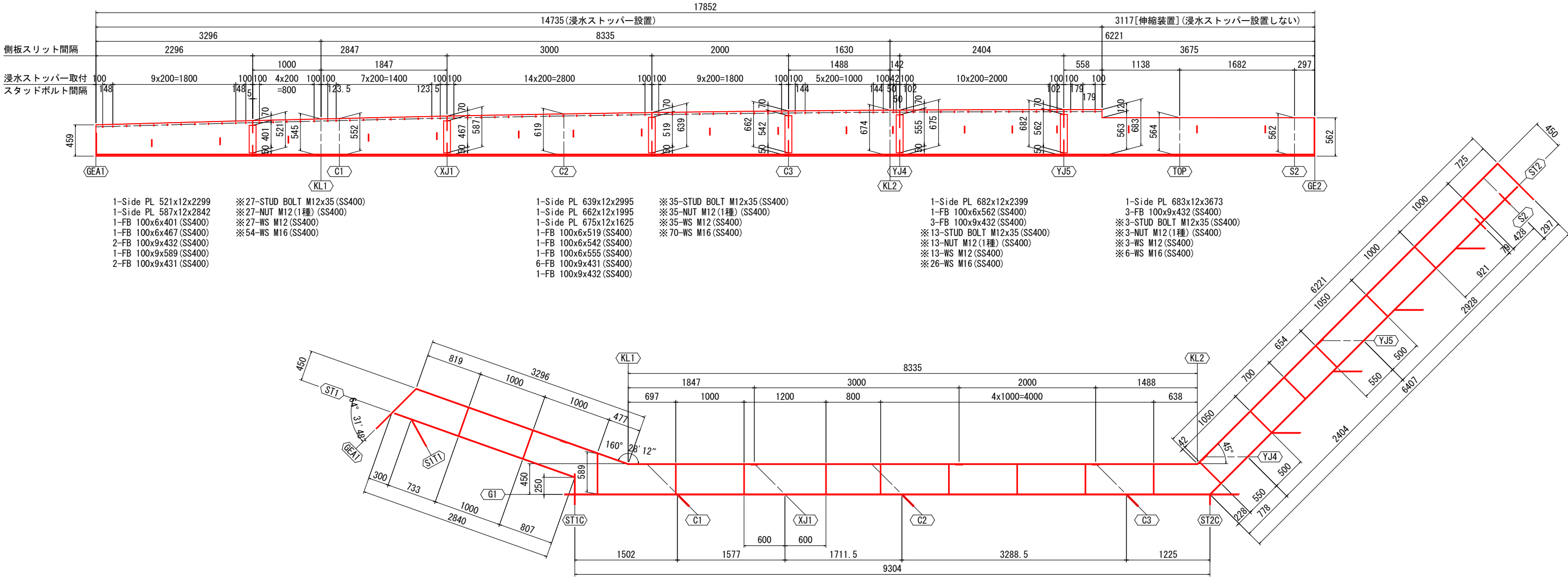
端板詳細図 S=1:30



工 種	童16号橋架替工事		
図面名	端板詳細図		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	17 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

側板詳細図(その1) S=1:30

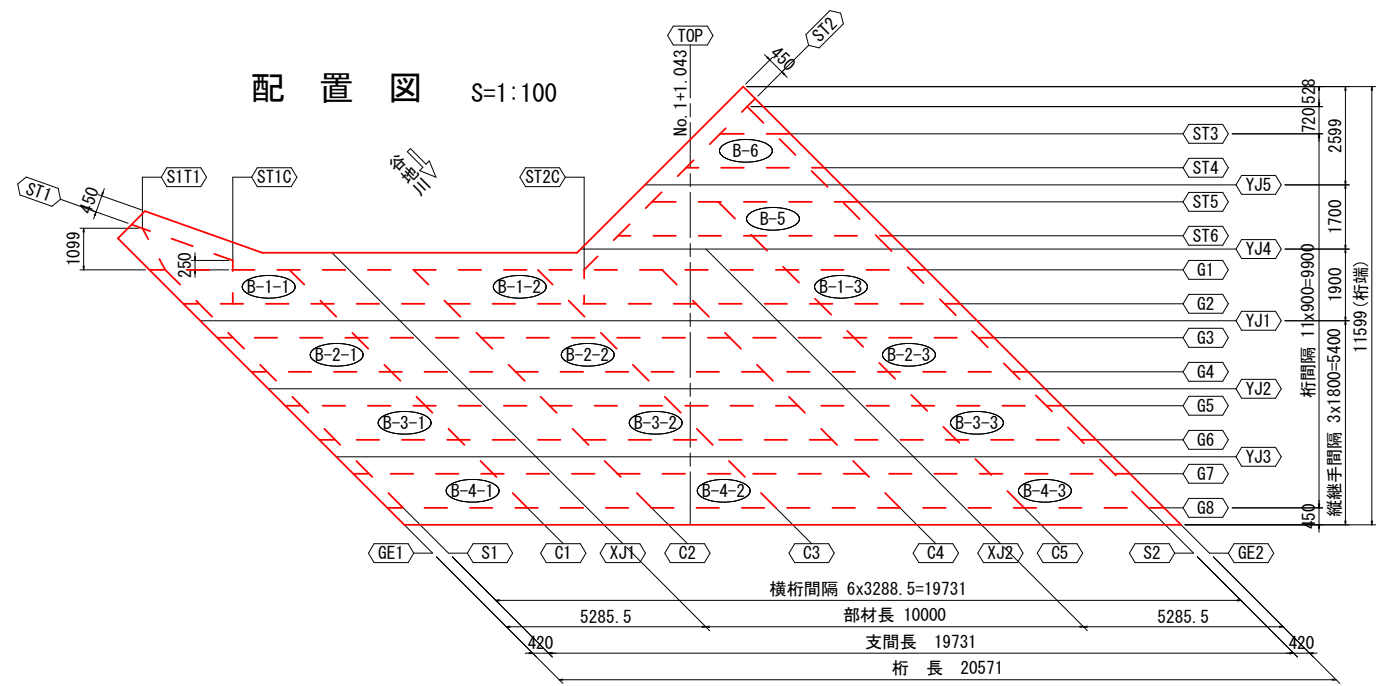
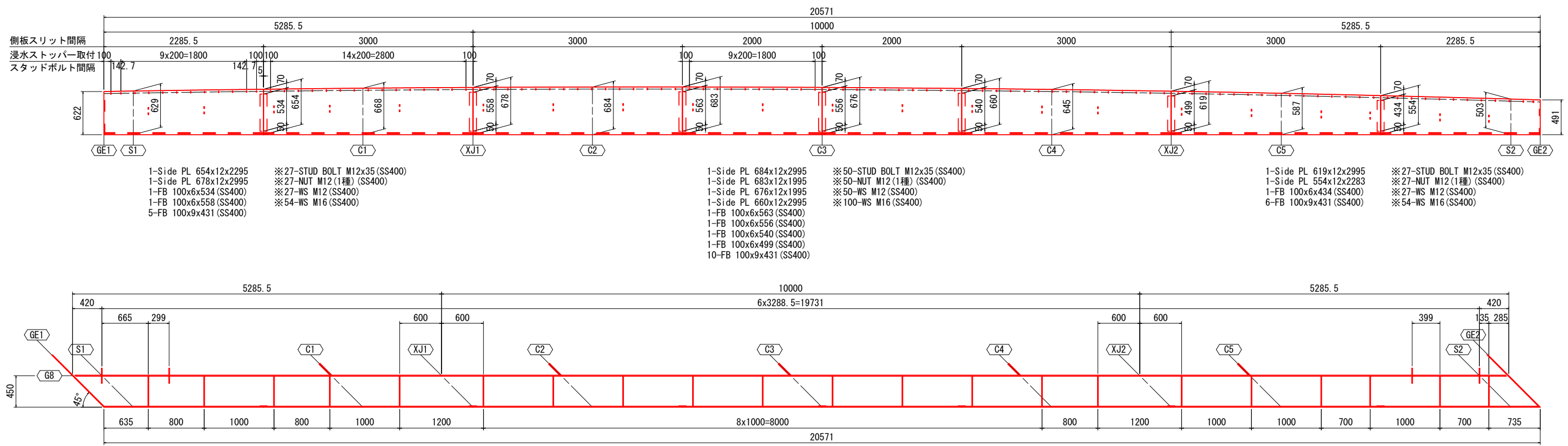
上流側



工 種	重16号橋架替工事		
図面名	側板詳細図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	18 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

側板詳細図(その2) S=1:30

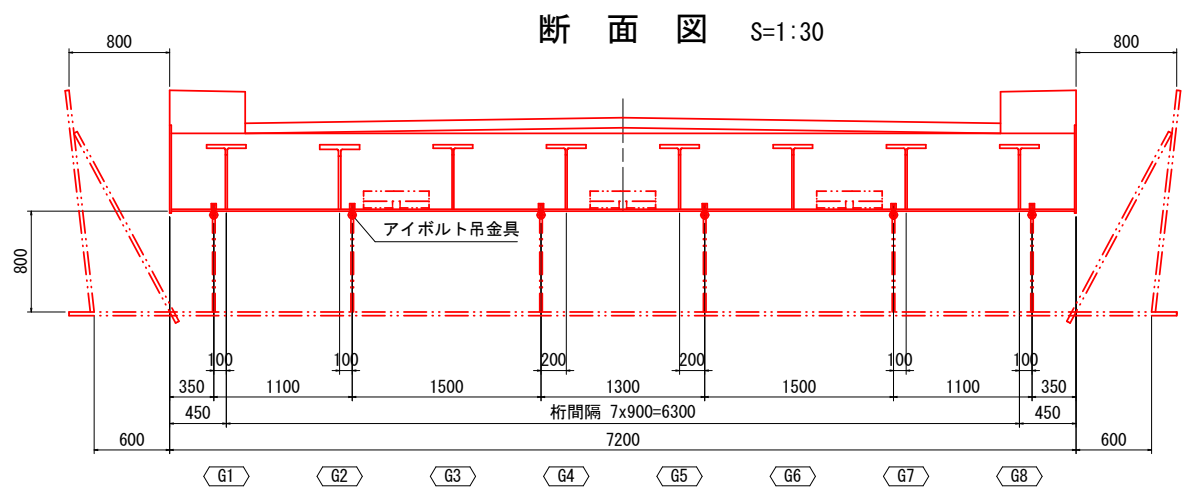
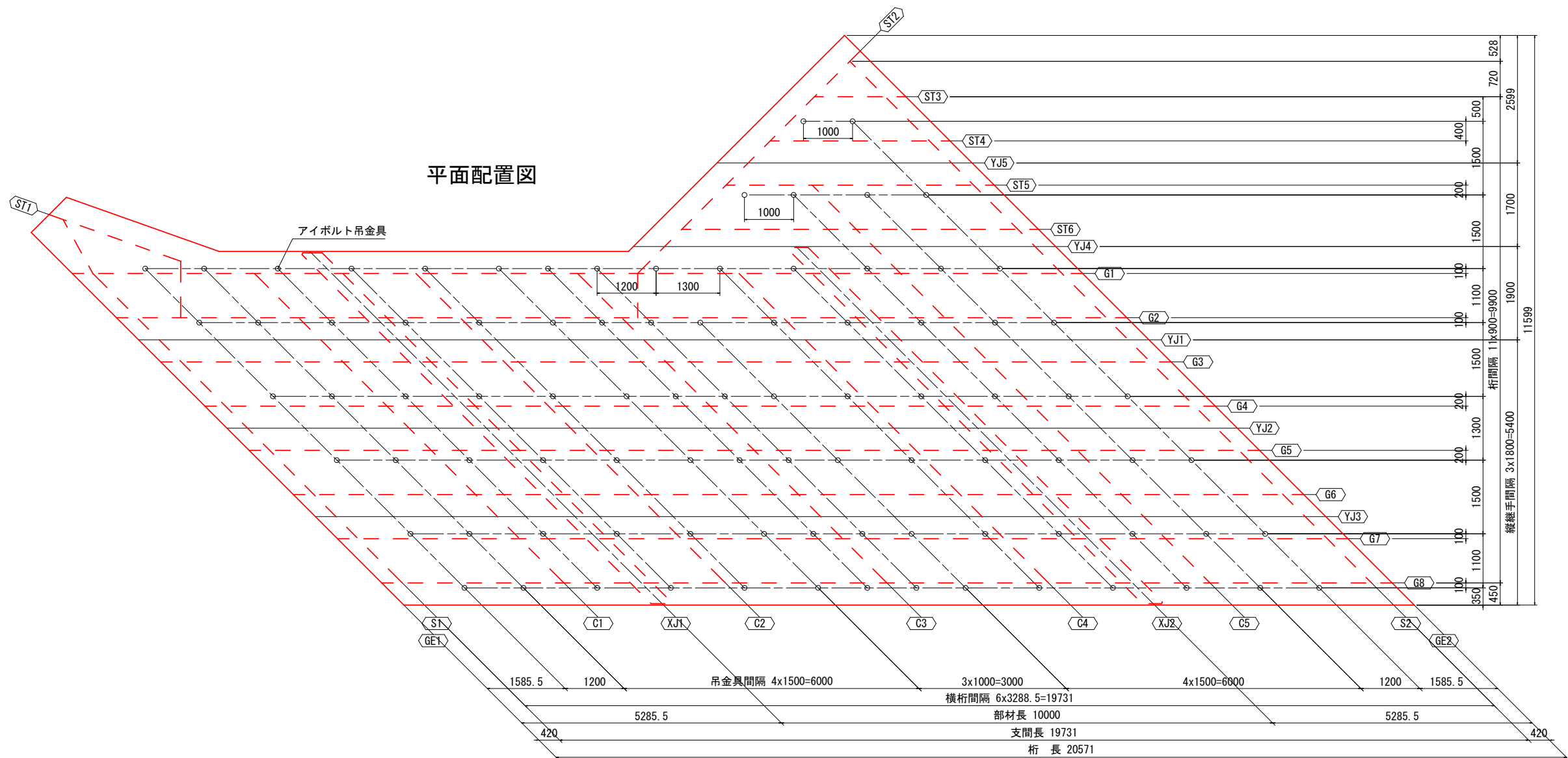
下流側



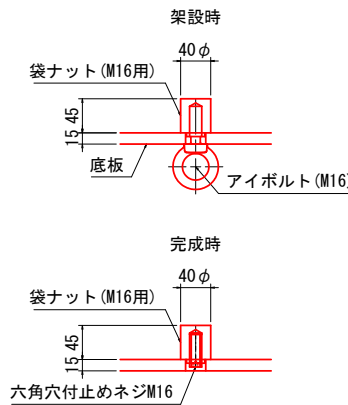
注 記
1. 特記なき材質は、全てSM400Aとする。
2. 各部詳細は、「共通詳細図」を参照のこと。
3. ※印の材料は、溶融亜鉛メッキ処理とする。
付着量は、JIS H0401 HDZT49 とする。

工 種	Ⅱ16号橋架替工事		
図面名	側板詳細図(その2)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	19 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

足場用吊金具詳細図 S=1:50

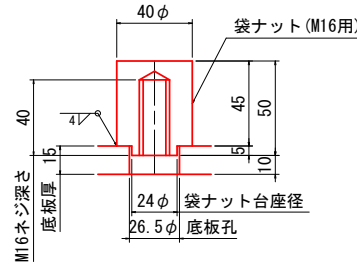


アイボルト吊金具詳細図 S=1:5

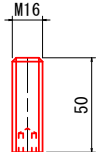


1-アイボルト M16x50 (SS400, 溶融亜鉛メッキ) ---90ヶ
1-袋ナット RB40φx50 (SS400, 溶融亜鉛メッキ) ---90ヶ
1-六角穴付止めネジ M16x45 (SS400, 溶融亜鉛メッキ) ---90ヶ

袋ナット S=1:2



六角穴付止めネジ S=1:2

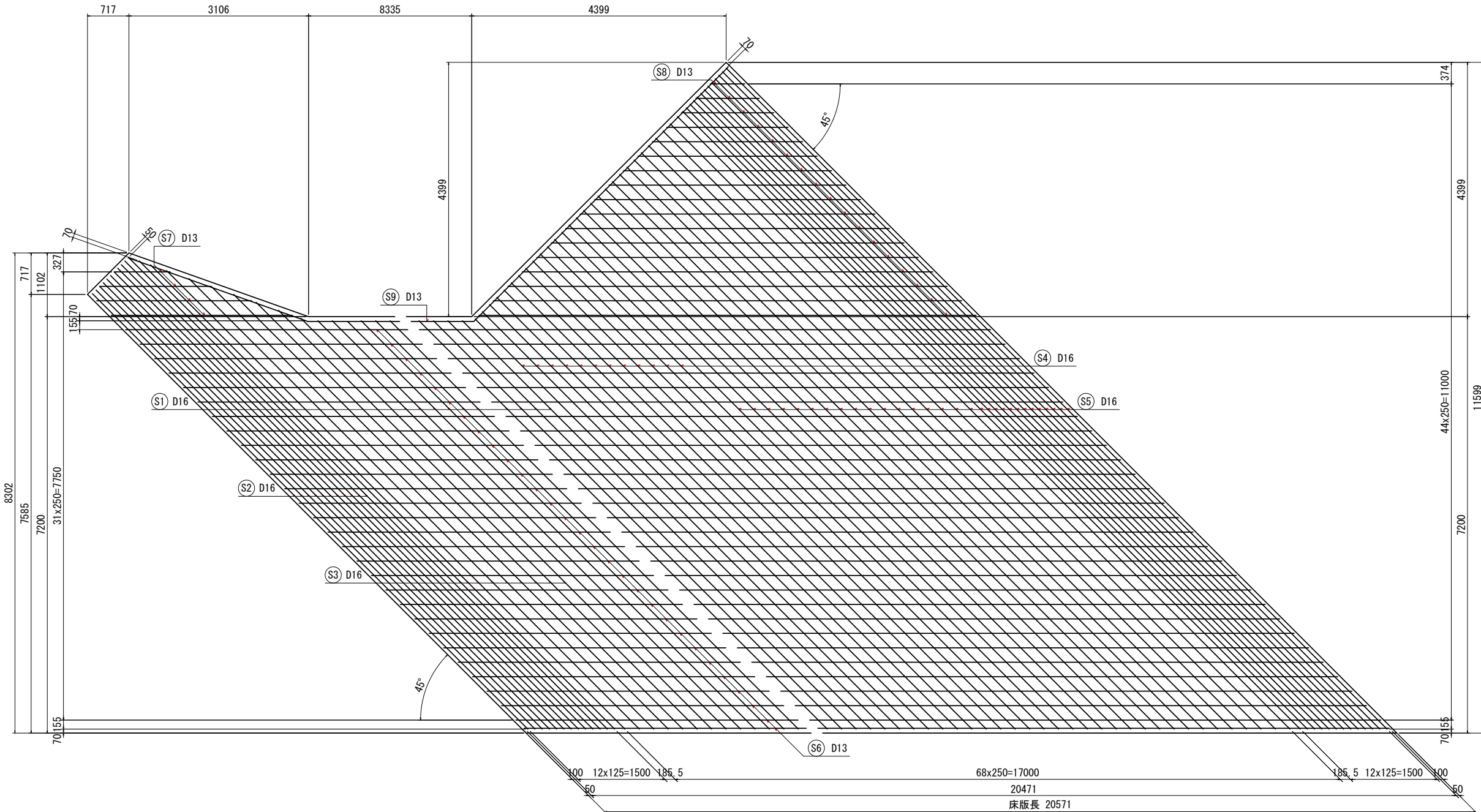


工 種	董16号橋架替工事
図面名	足場用吊金具詳細図
作成年月日	2025年 5月
縮 尺	図 示 図面番号 20 / 31
河川名	谷地川・手城川流域
事業者名	福 山 市

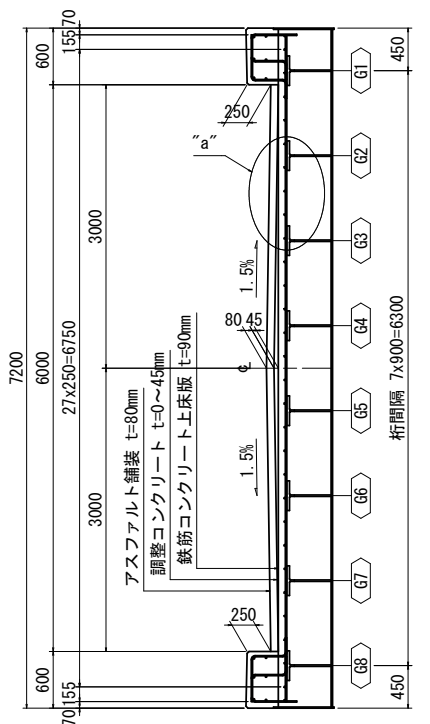
S=1 : 40

床版配筋図

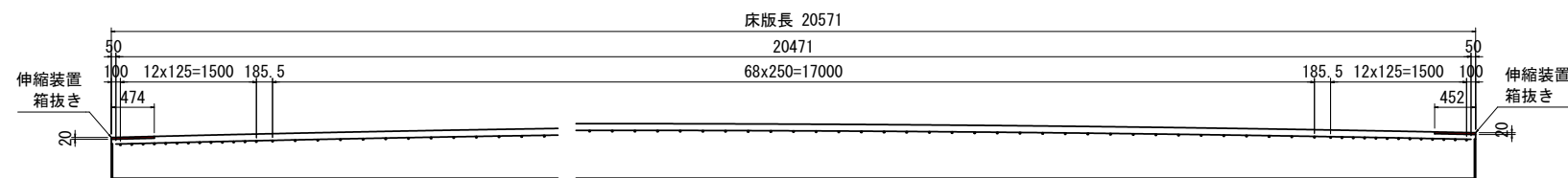
平面图



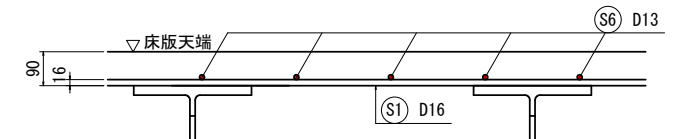
圖面新



側 面 図



“a”部詳細図 S=1:10



注記:1. 鉄筋の重ね継手位置は交互にずらして配筋を行うこと

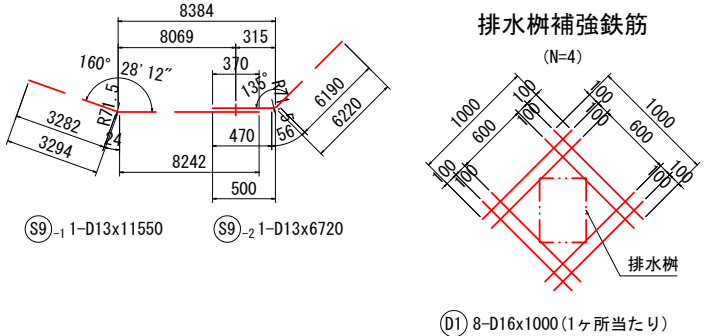
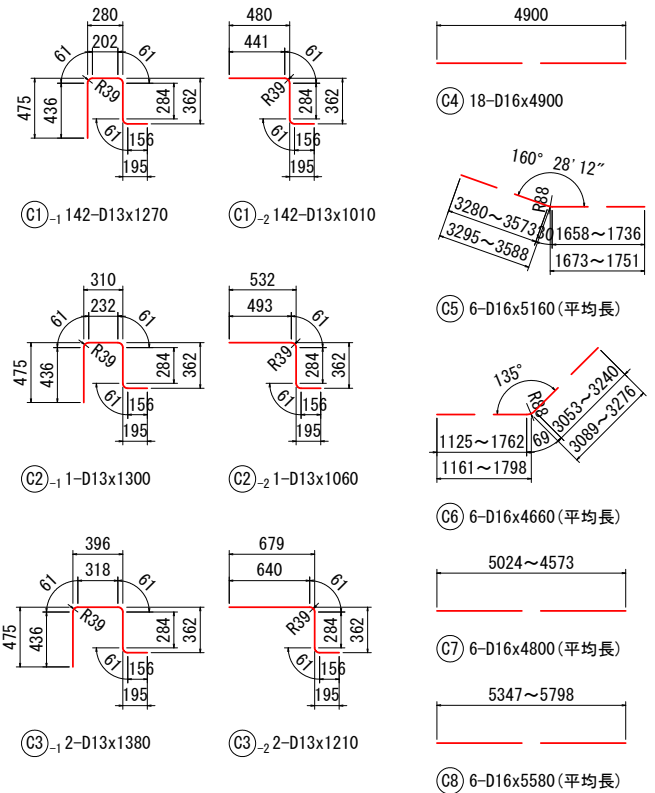
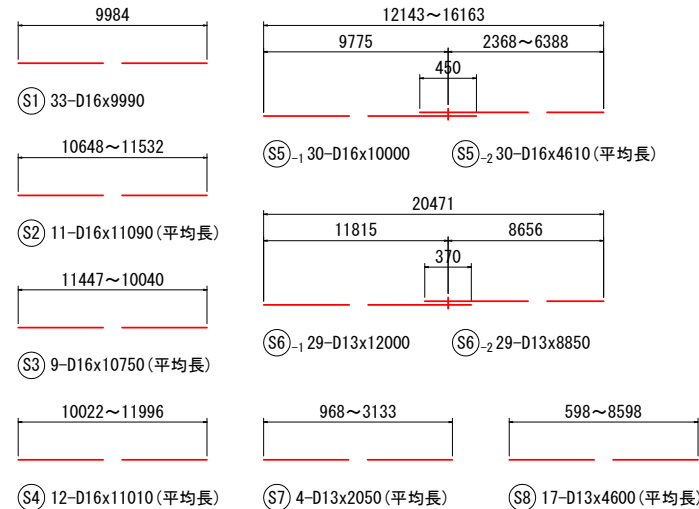
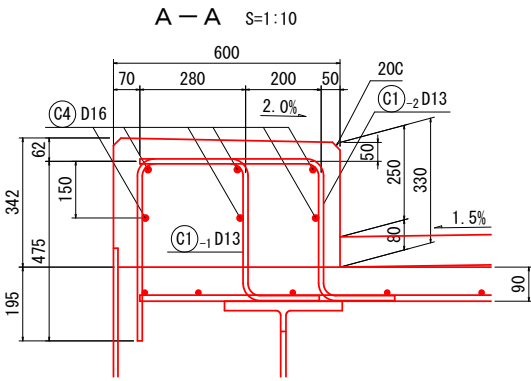
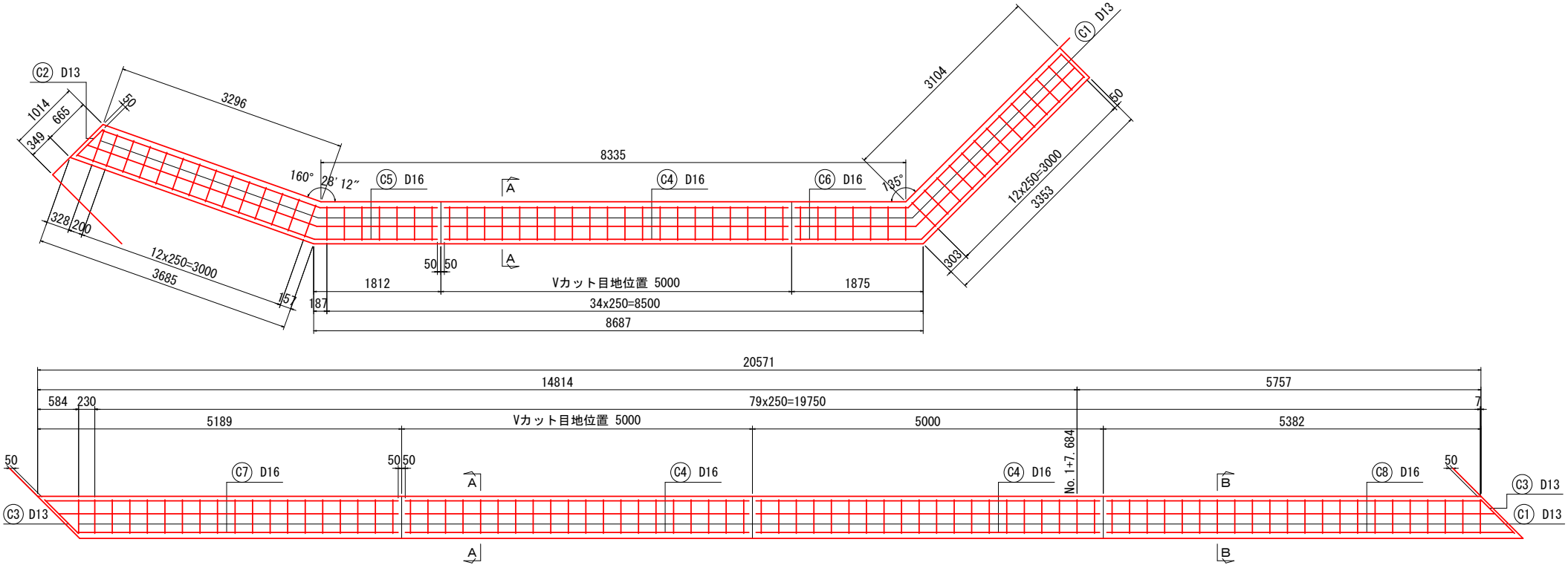
工 種	董16号橋架替工事		
図面名	床版詳細図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	21 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

S=1 : 40

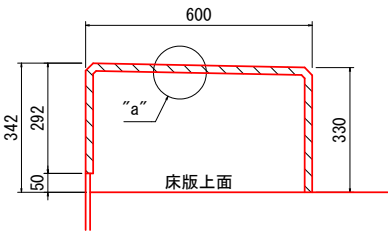
地覆配筋図・鉄筋加工図

材 料 表

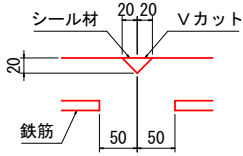
	径	長さ	本数	単位質量	一本当たり	質量	摘 要
S1	D16	9990	33	1.56	15.584	514	――
S2	D16	11090	11	1.56	17.300	190	――
S3	D16	10750	9	1.56	16.770	151	――
S4	D16	11010	12	1.56	17.176	206	――
S5-1	D16	10000	30	1.56	15.600	468	――
S5-2	D16	4610	30	1.56	7.192	216	――
S6-1	D13	12000	29	0.995	11.940	346	――
S6-2	D13	8850	29	0.995	8.806	255	――
S7	D13	2050	4	0.995	2.040	8	――
S8	D13	4600	17	0.995	4.577	78	――
S9-1	D13	11550	1	0.995	11.492	11	――
S9-2	D13	6720	1	0.995	6.686	7	――
D1	D16	1000	32	1.56	1.560	50	――
D16 (SD345)						1795	kg
D13 (SD345)						705	kg
床版部合計						2500	kg
C1-1	D13	1270	142	0.995	1.264	179	
C1-2	D13	1010	142	0.995	1.005	143	
C2-1	D13	1300	1	0.995	1.294	1	
C2-2	D13	1060	1	0.995	1.055	1	
C3-1	D13	1380	2	0.995	1.373	3	
C3-2	D13	1210	2	0.995	1.204	2	
C4	D16	4900	18	1.56	7.644	138	――
C5	D16	5160	6	1.56	8.050	48	――
C6	D16	4660	6	1.56	7.270	44	――
C7	D16	4800	6	1.56	7.488	45	――
C8	D16	5580	6	1.56	8.705	52	――
D16 (SD345)						327	kg
D13 (SD345)						329	kg
地覆部合計						656	kg
橋 面 積						170.205	m ²
アスファルト舗装面積 (t = 80 mm)						138.948	m ²
防水層面積 (シート)						138.948	m ²
床版コンクリート体積 (σ ck = 30 N/mm ²)						89.521	m ³
調整コンクリート体積 (σ ck = 30 N/mm ²)						2.722	m ³
地覆コンクリート体積 (σ ck = 24 N/mm ²)						7.228	m ³
膨張材質量 (w = 20 kg/m ³)						1989	kg
型枠面積				床版部・調整コンクリート		2.584	m ²
				地覆等		25.545	m ²
合 計						28.129	m ²



Vカット詳細図 S=1:10



"a"部詳細図 S=1:5



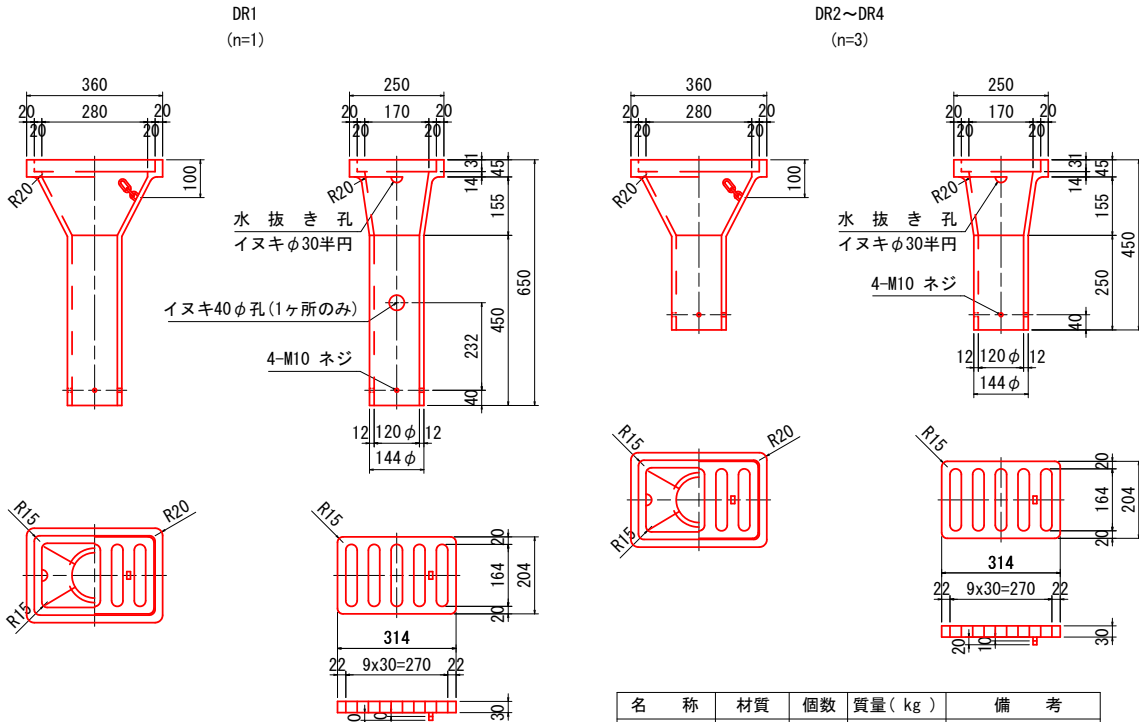
注記:1. 地覆鉄筋とガードレール支柱が干渉する場合は適宜調整すること

工 種	堦16号橋架替工事		
図面名	床版詳細図(その2)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	22 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

排水装置詳細図(その1) S=1:10

排水枋

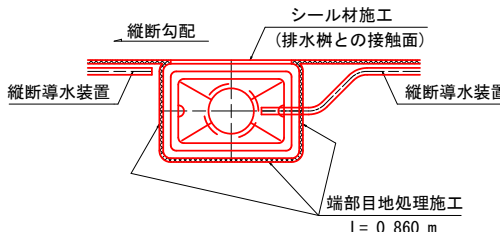
排水桝詳細図



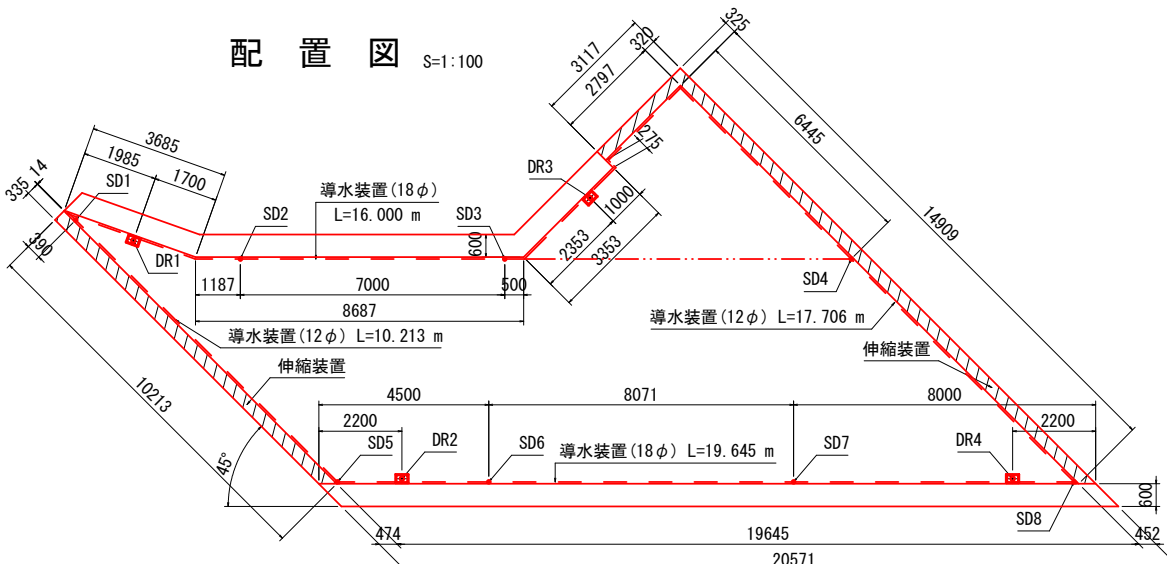
名 称	材質	個数	質量 (kg)	備 考
本 体	FC250	1	37.2	亜鉛メッキ
スクリーン	FC250	1	8.8	亜鉛メッキ
チェーン	SS400	1	0.1	亜鉛メッキ L=450
1 組分合計			46.1	kg

名 称	材質	個数	質量 (kg)	備 考
本 体	FC250	1	29.5	亜鉛メッキ
スクリーン	FC250	1	8.8	亜鉛メッキ
チェーン	SS400	1	0.1	亜鉛メッキ L=45
1 組分合計			38.4	kg

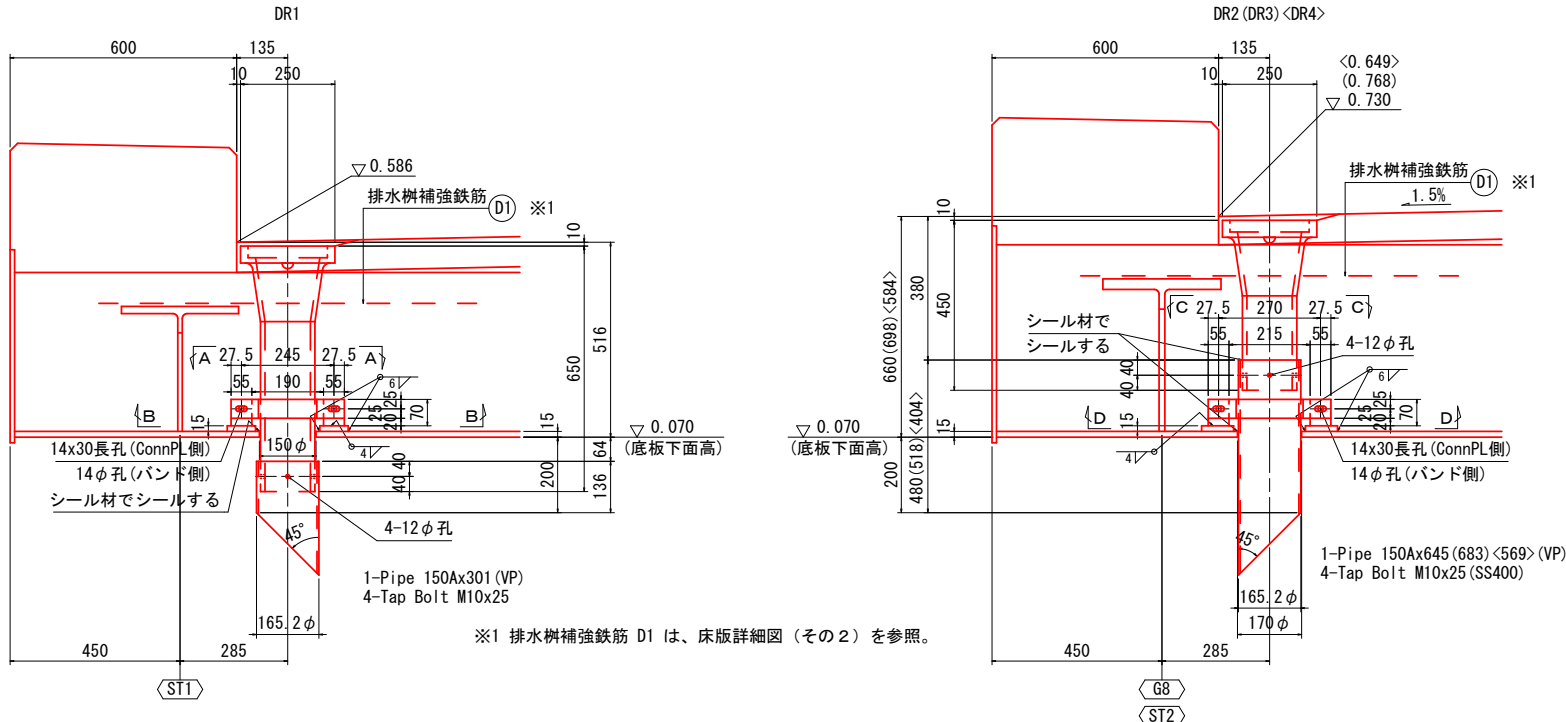
排水桷部防水処理詳細図



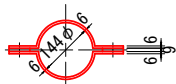
配置図 S=1:10



排水枴取付詳細図

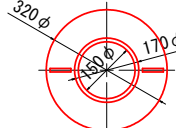


A - A



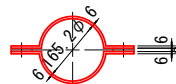
※2-PL 55x9x70 (SM400A) ---主構造にて計上
2-FB 50x6x374
2-BN M12x45 (2W)

B - E



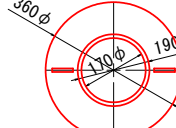
※1-PL 320φx15(SM490YA)---主構造にて計上

C - C



※2-PL 55x9x70 (SM400A) —主構造にて計上
2-FB 50x6x408
2-BN M12x45 (2W)

D - D



※1-PL 360φx15(SM490YA)---主構造にて計上

注記：

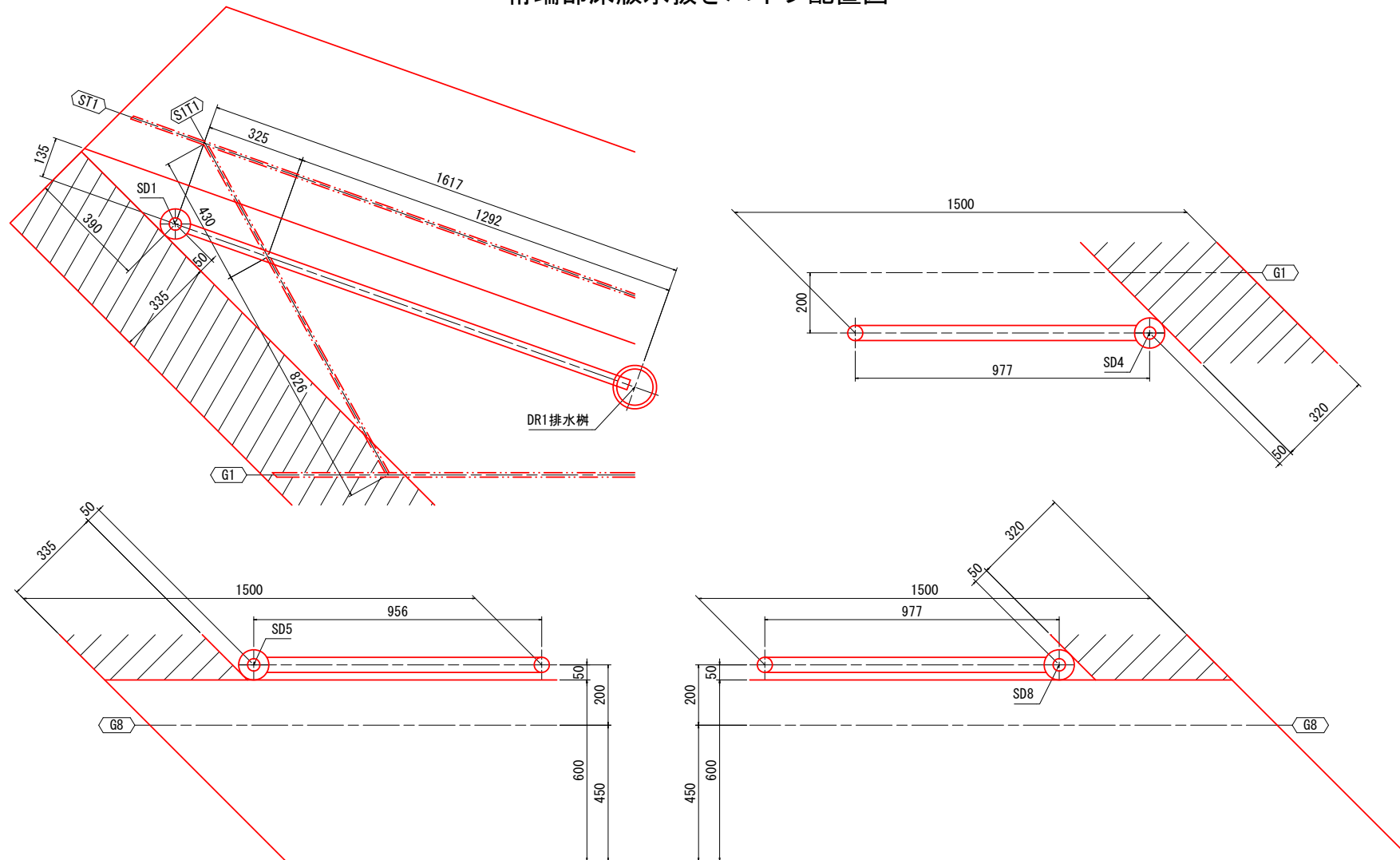
1. 特記なき材質は全てSS400とする。
2. ※印を除く、鋼材は全て亜鉛メッキとする。
亜鉛の付着量は JIS H0401 2種 HDZT77とする。
但し、ボルト、ナット類 HDZT49とする。
3. 鉄筋D1は、床版にて計上する。

工 種	董16号橋架替工事		
図面名	排水装置詳細図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	23 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

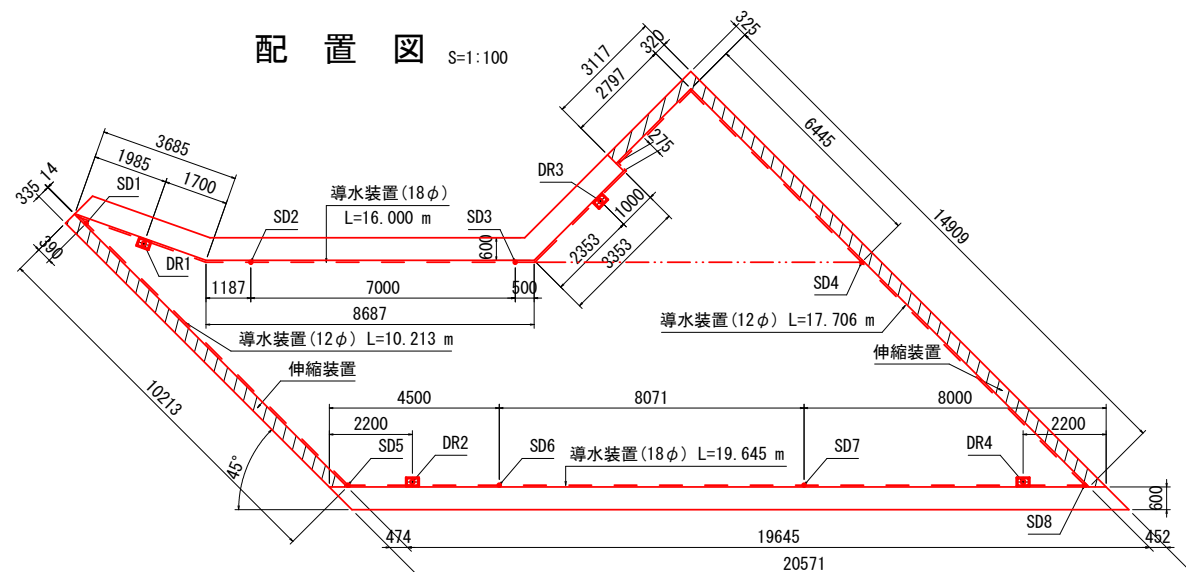
S=1 : 10

床版水抜きパイプ

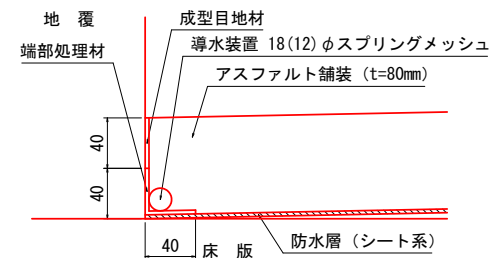
桁端部床版水抜きパイプ配置図



S=1:100

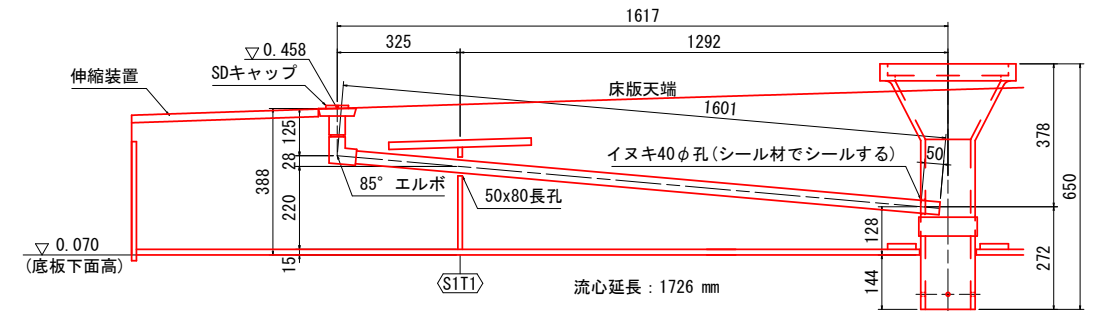


S=1:3

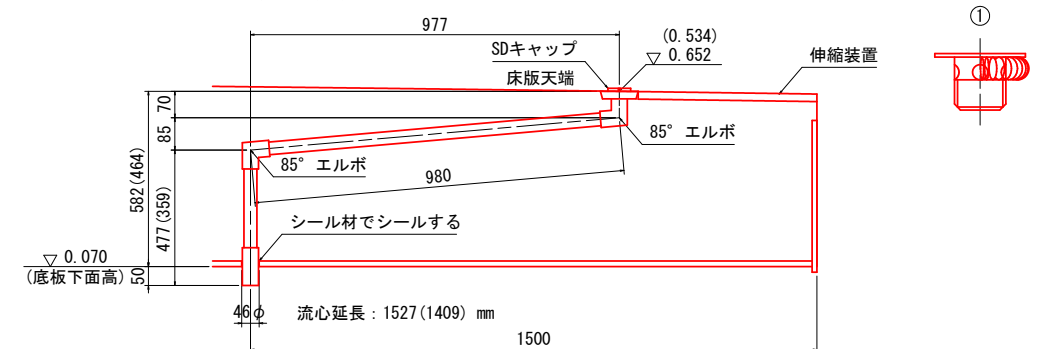


	単位	数量	備 考
導水装置	m	35.645	(18φ)
スプリングメッシュ		27.919	(12φ)
成型目地材	m	63.578	
端部処理材	m	67.018	
床版水抜きパイプ	個	8	流延延長 L=8.659 m

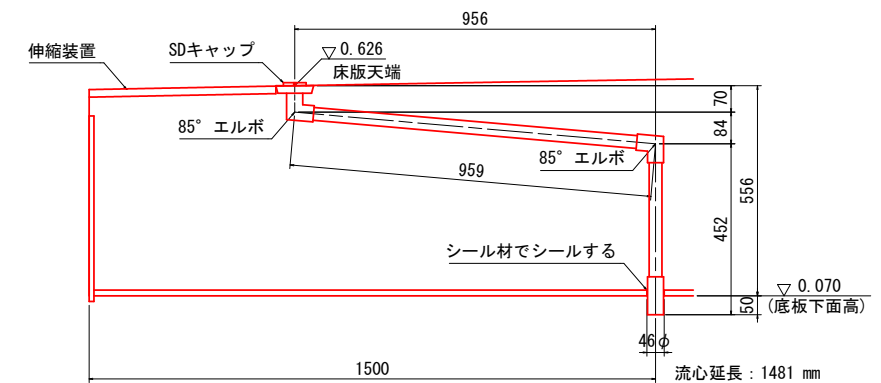
SD1側面図



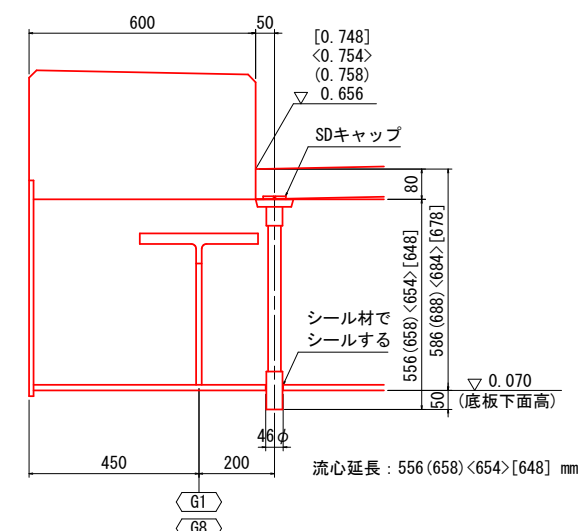
SD4 (SD8) 側面図



SD5側面図



SD2 (SD3) <SD6> [SD7



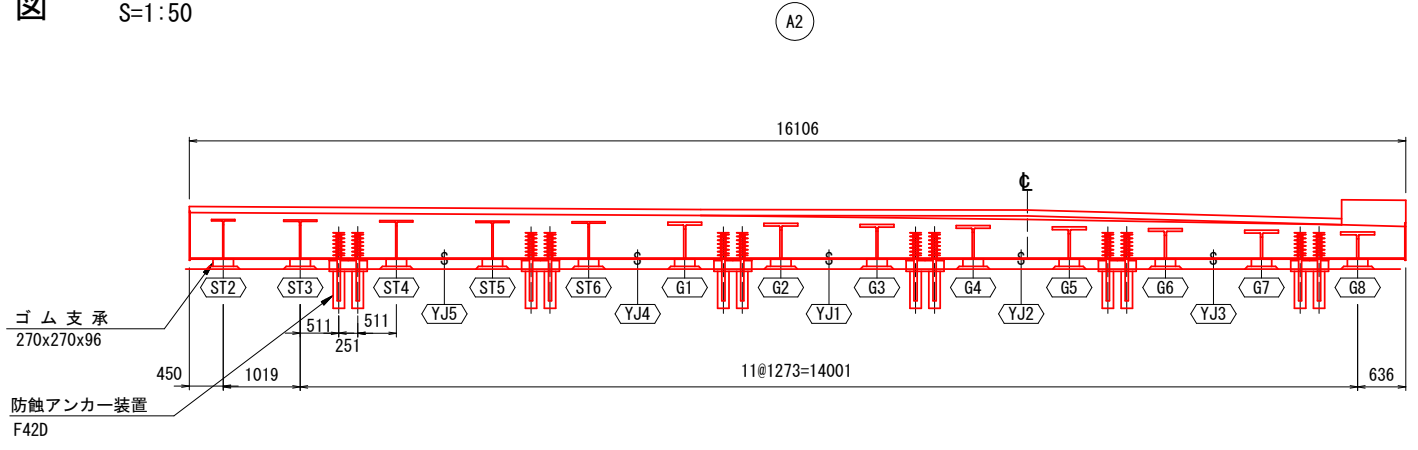
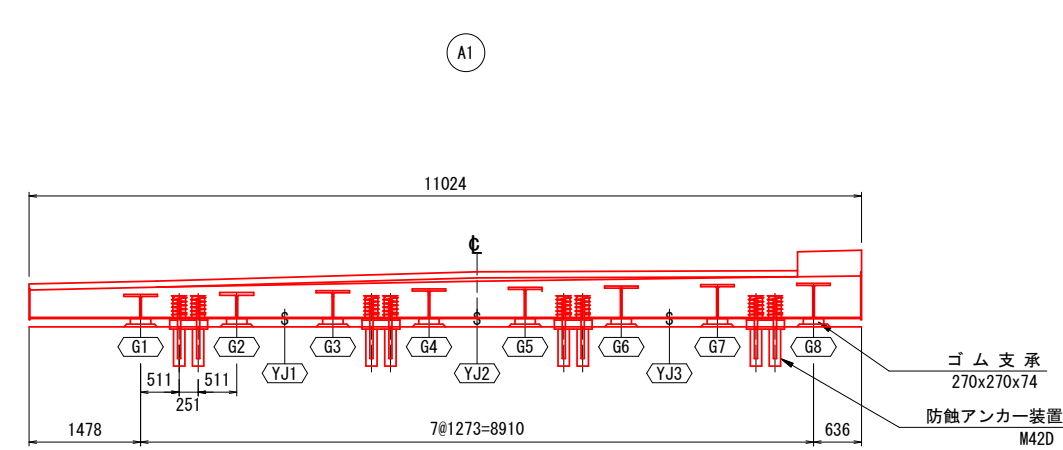
注記：

1. SDキャップは、舗装する前に(1)に交換。
2. 導水装置は、排水樹の孔に差し込むものとする。

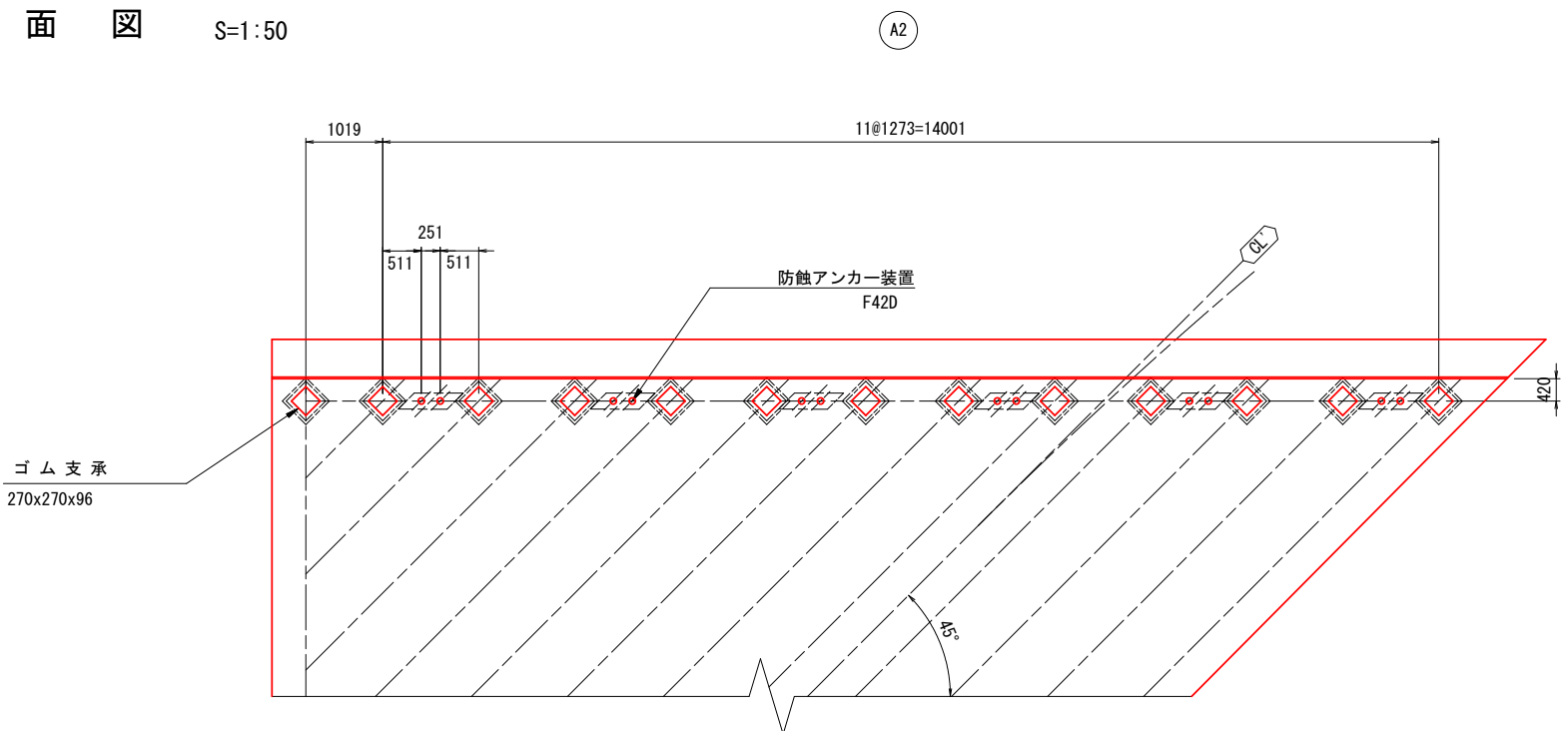
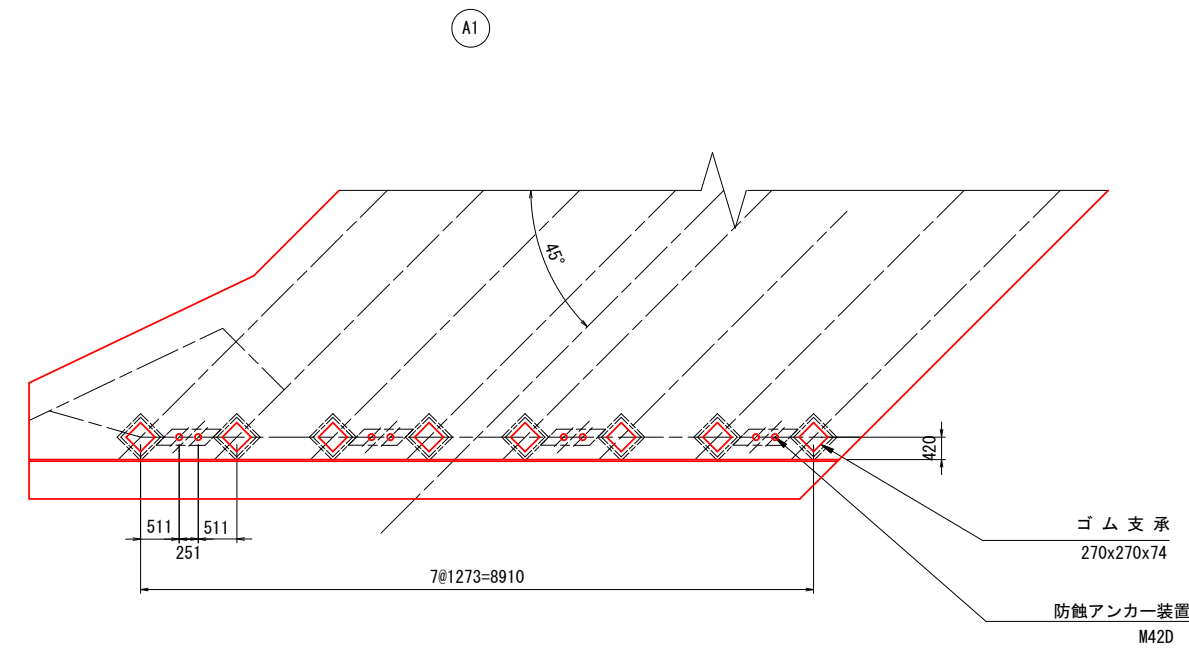
工 種	董16号橋架替工事		
図面名	排水装置詳細図(その2)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	24 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

支承詳細図(その1)

断面図 S=1:50

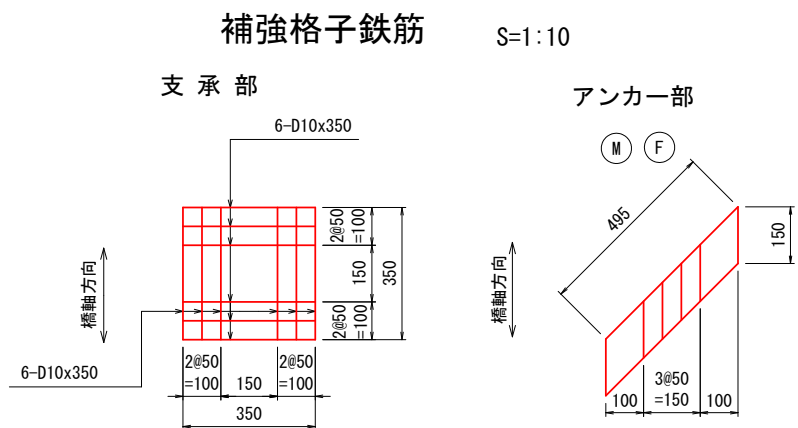
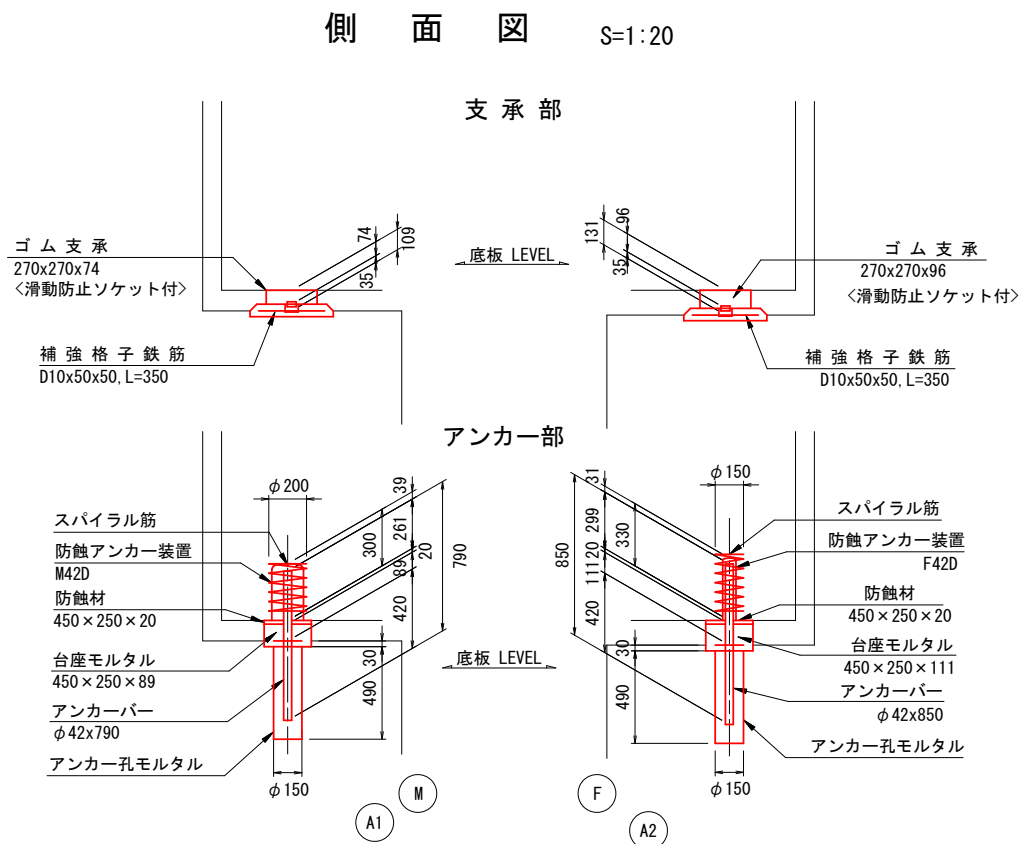
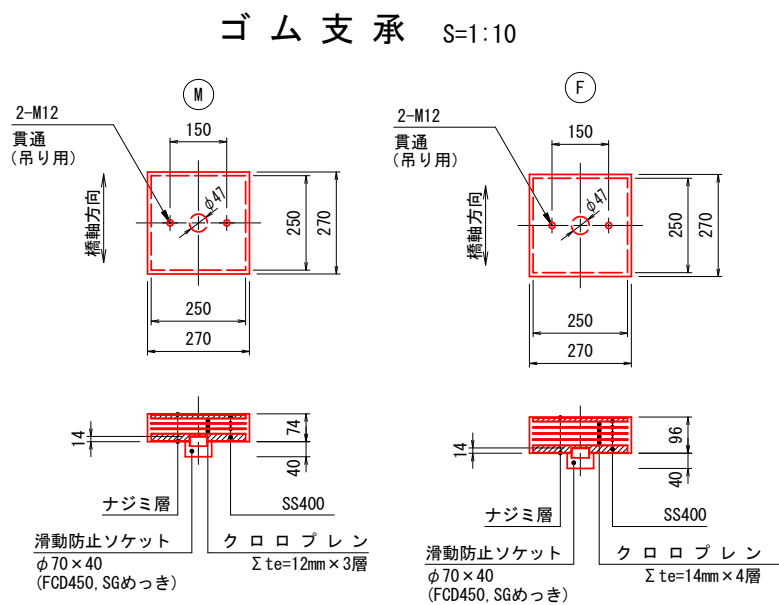
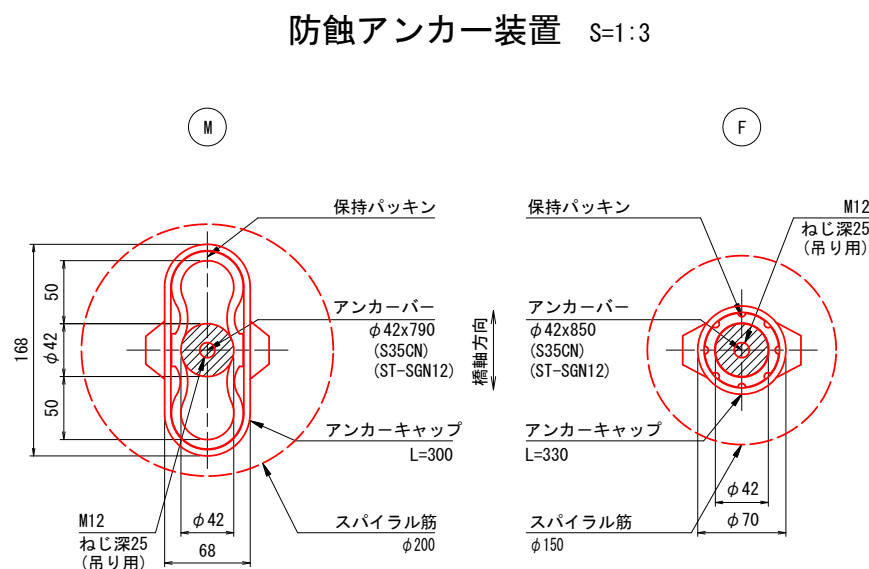
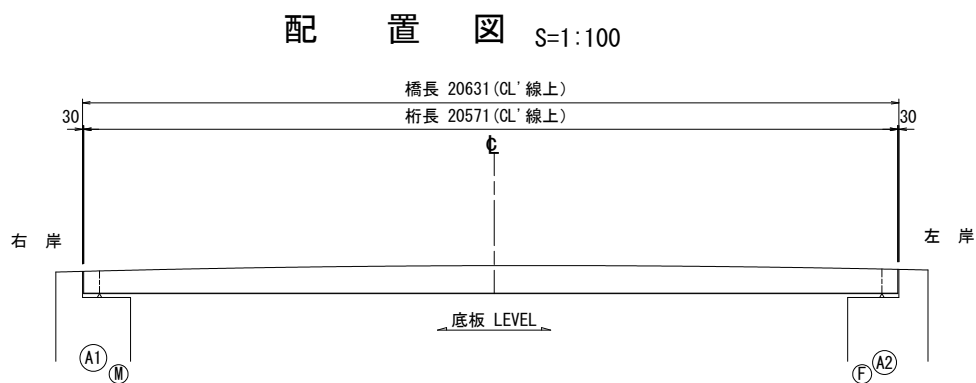


平面図 S=1:50



工 種	童16号橋架替工事		
図面名	支承詳細図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	25 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

支承詳細図(その2)



材料表

名称	寸法	材質	単位	数量			質量 (kg)	備考
				A1 (M)	A2 (F)	合計		
ゴム支承	270x270x74	図示	枚	8		8	177.6	DSF (CR Ge=0.8)
"	270x270x96	"	"		13	13	332.8	"
防蝕アンカー装置	M42D	S35CN 合成ゴム ポリエチレン SR235	組	8		8		ST-SGN12
"	F42D	"	"		12	12		"
防蝕材	450×250x20	CRスポンジ	枚	4	6	10		RDパッキン
補強格子鉄筋	D10x50x50	SD345	kg	18.8	30.6		49.4	支承部
"	"	"	"	4.2	6.4		10.6	アンカー部
沓座モルタル		無収縮モルタル	m ³	0.092	0.150	0.242		
アンカー孔モルタル		無収縮モルタル	m ³	0.065	0.097	0.162		
台座モルタル		無収縮モルタル	m ³	0.052	0.093	0.145		
アイボルト	M12用		本	8	13	21		ゴム支承施工用
"	"		"	4	6	10		防蝕アンカー装置施工用

※防蝕アンカー装置は、アンカーバー、アンカーキャップ、保持パッキン、スパイラル筋を1組としている。
※施工用アイボルト数量は、1支承線当り半数分計上しているため、適宜、流用すること。
※台座モルタルは、参考形状（数量）とする。

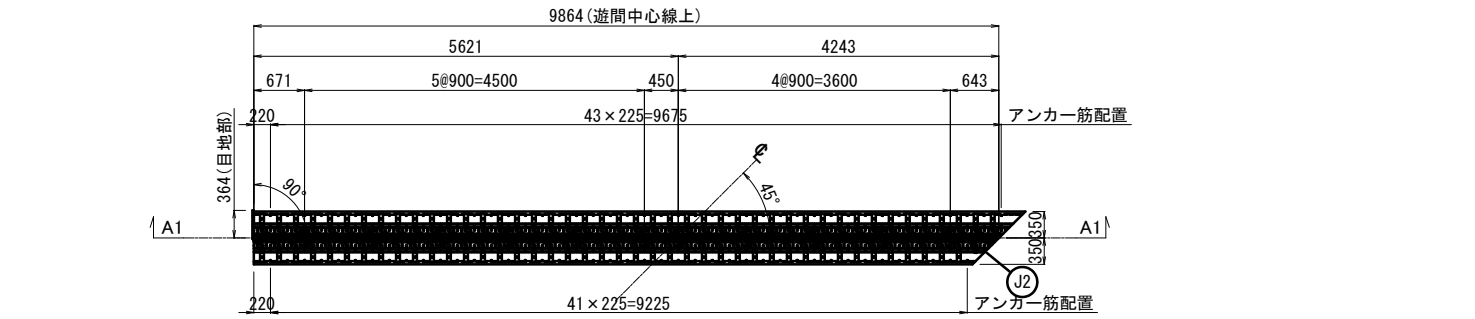
工種	第16号橋架替工事		
図面名	支承詳細図(その2)		
作成年月日	2025年 5月		
縮尺	図示	図面番号	26 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福山市		

伸縮装置詳細図(その1)

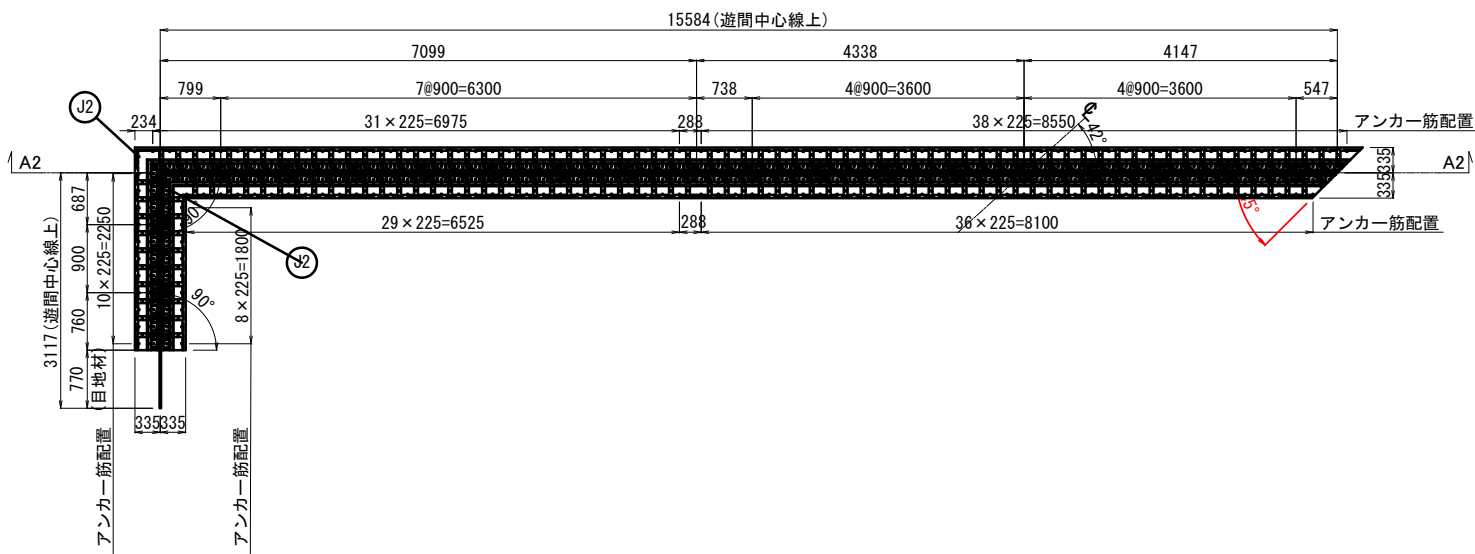
A1, A2(車道部)

配置図 S=1:50

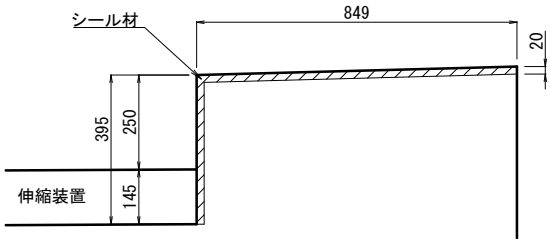
A1



A2

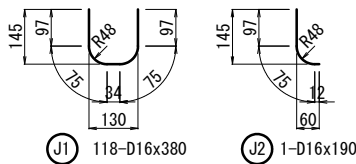


地覆部詳細図 S=1:10



アンカー筋加工図 S=1:10

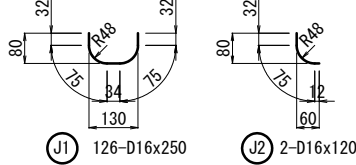
(桁側)



J2 1-D16x190

アンカー筋加工図 S=1:10

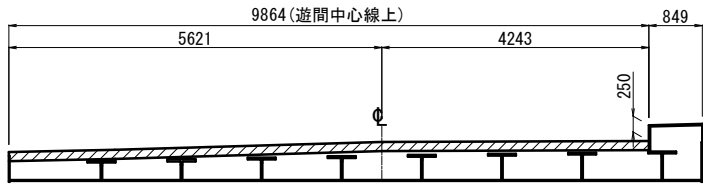
(橋台側)



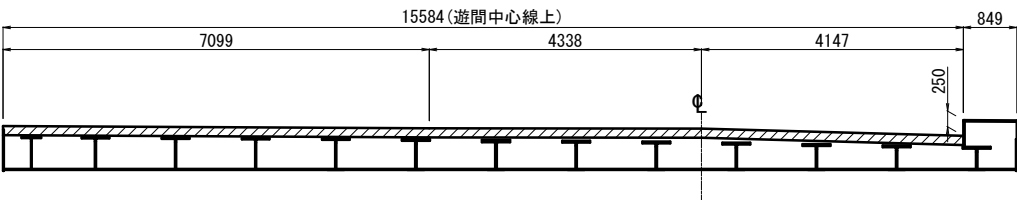
J2 2-D16x120

横断図 S=1:60

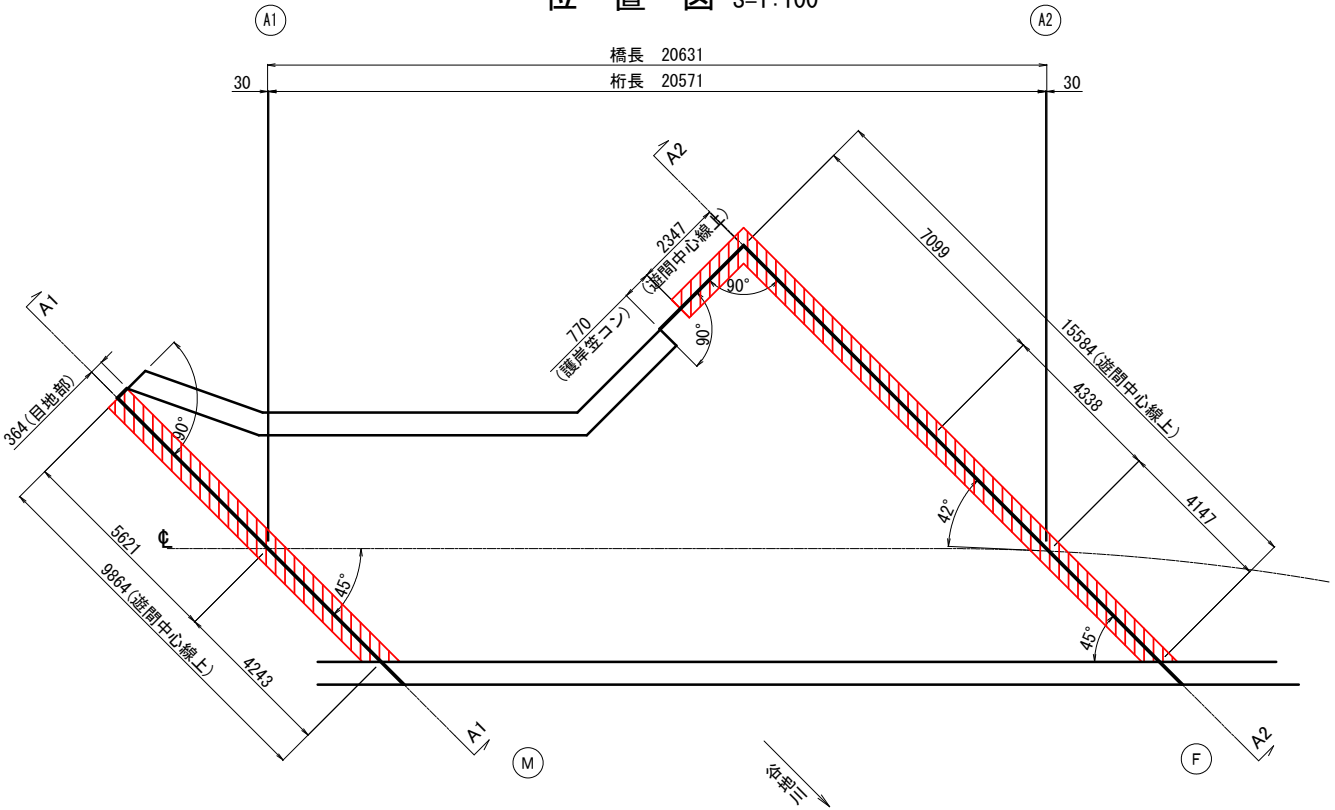
A1



A2



位置図 S=1:100



【指示事項】

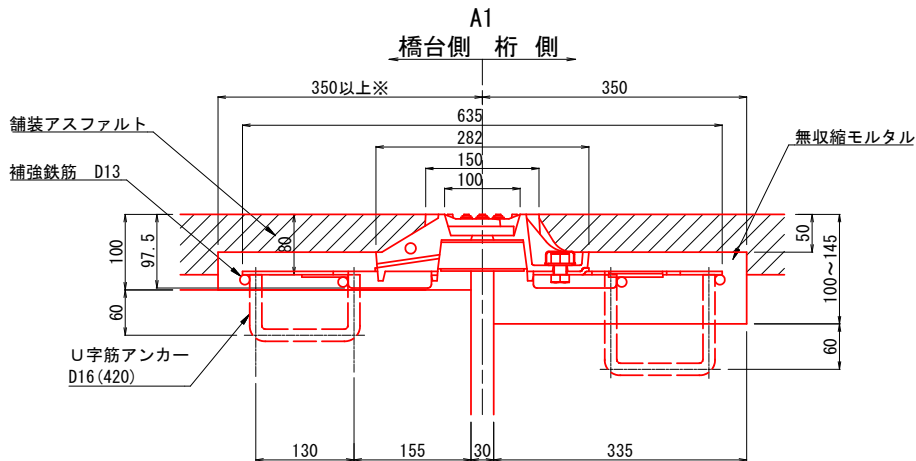
※ 施工にあたっては、現場再測の上行うこと。その上で割付寸法の変更が必要となる場合は、発注者と協議を行い決定する。
表層材は無収縮モルタル硬化後に施工を行うこと。
伸縮装置本体の連結は、伸縮装置の施工手順書を参照すること。

工種	童16号橋架替工事		
図面名	伸縮装置詳細図(その1)		
作成年月日	2025年 5月		
縮尺	図示	図面番号	27 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福山市		

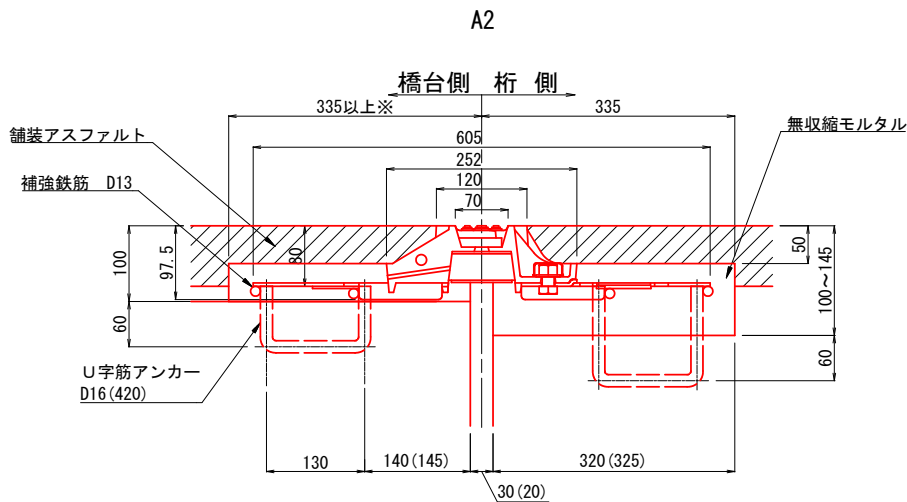
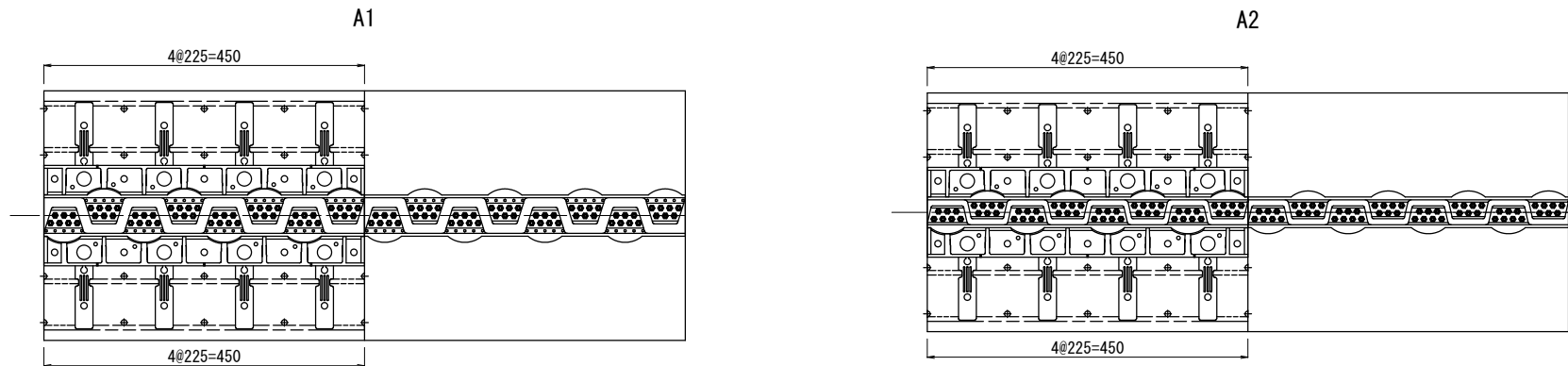
伸縮装置詳細図(その2)

A1, A2(車道部)

標準取付断面図 S=1:5



標準取付平面図 S=1:10



※()内寸法値は、縦目地部を示す

伸縮装置集計表

品名	仕様・規格	単位	A1	A2	合計	備考
			車道用	車道用		
伸縮装置	HDJ-CV-R20同等以上	m	—	17.931	17.931	鋳鉄製・荷重支持型
	HDJ-CV-R40同等以上	〃	9.864	—	9.864	
型枠 (軟質ウレタンフォーム)	伸縮装置部	〃	9.864	17.931	27.795	断面寸法は数量計算書を参照のこと
	地覆部	〃	1.244	1.244	2.488	
	目地部	〃	0.509	—	0.509	
シール材 (伸縮装置部用)	接続部	ml	146.01	219.66	365.67	ブラック
	中央部・端部	〃	219.02	323.03	542.05	
	計	〃	365.03	542.69	907.72	
シール材 (地覆部用)		l	0.75	0.75	1.50	
シール材 (地覆部用) 用プライマー		g	10.00	10.00	20.00	標準塗布量200g/m2
シール材 (目地部用)		ml	305.40	—	305.40	
シール材 (目地部用) 用プライマー		g	4.00	—	4.00	標準塗布量200g/m2
補強鉄筋	4-D13×9.87	kg	39	—	39	0.995kg/m
	4-D13×15.59	〃	—	62	62	
	4-D13×2.35	〃	—	9	9	
	計	〃	39	71	110	
アンカー筋	D16×380	本	42	76	118	桁部に使用 (現場成形要)
	D16×250	〃	44	82	126	橋台部に使用
	D16×190	〃	—	1	1	桁部に使用 (現場成形要)
	D16×120	〃	1	1	2	橋台部に使用
無収縮モルタル	σck=30N/mm2	m3	0.631	1.094	1.725	1.56kg/m
アスファルト		〃	0.286	0.520	0.806	

型式	規格	単位	A1	A2	合計	備考
			車道用	車道用		
HDJ-CV-R20同等以上	定尺 (L=900)	本	—	16	16	鋳鉄製・荷重支持型
	端部	〃	—	5	5	
HDJ-CV-R40同等以上	定尺 (L=900)	〃	9	—	9	
	定尺 (L=450)	〃	1	—	1	
	端部	〃	2	—	2	

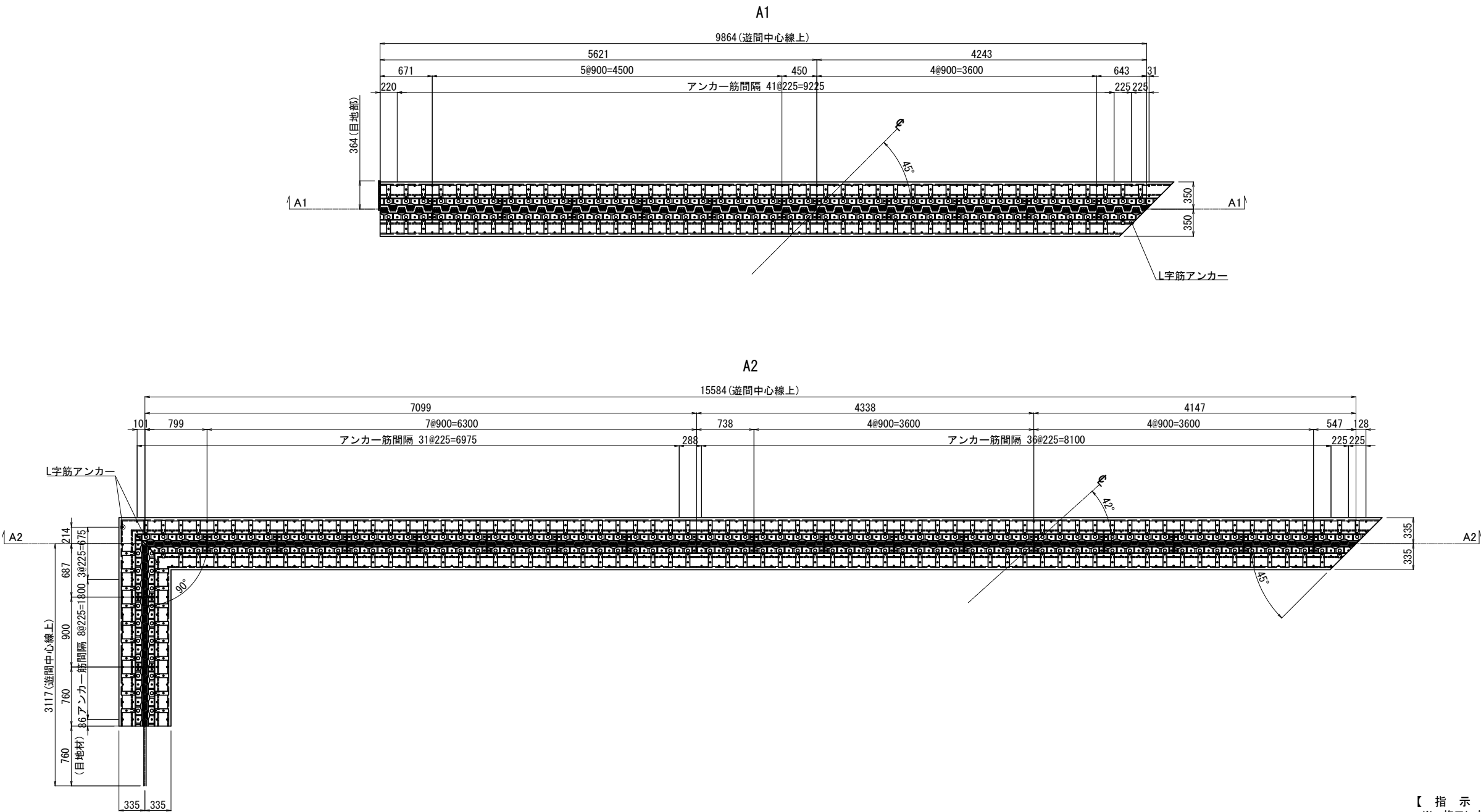
【 指 示 事 項 】
※ 施工にあたっては、現場再測の上行うこと。その上で割付寸法の変更が必要となる場合は、発注者と協議を行い決定する。
表層材は無収縮モルタル硬化後に施工を行うこと。
伸縮装置本体の連結は、伸縮装置の施工手順書を参照すること。

工 種	董16号橋架替工事		
図面名	伸縮装置詳細図(その2)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	28 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

伸縮装置詳細図(その3)

A1, A2(車道部)

アンカー配置図 S=1:30



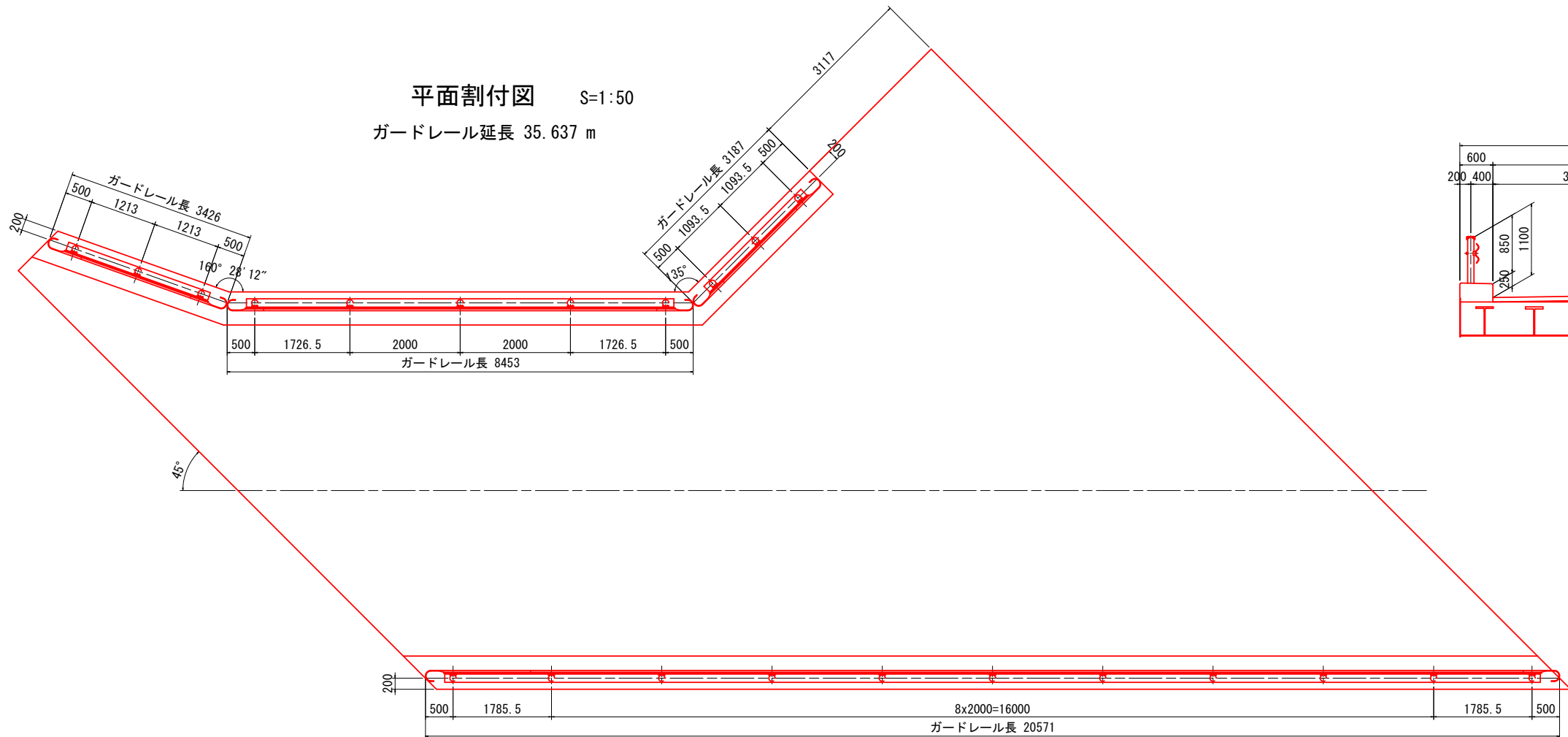
【 指 示 事 項 】
※ 施工にあたっては、現場再測の上行うこと。その上で割付寸法の変更が必要となる場合は、発注者と協議を行い決定する。
表層材は無収縮モルタル硬化後に施工を行うこと。
伸縮装置本体の連結は、伸縮装置の施工手順書を参照すること。

工 種	董16号橋架替工事		
図面名	伸縮装置詳細図(その3)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	29 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

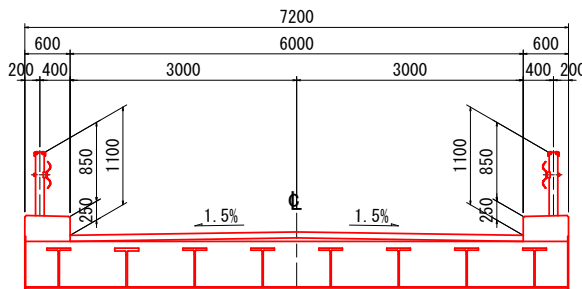
ガードレール詳細図

Gr-C-2B-5

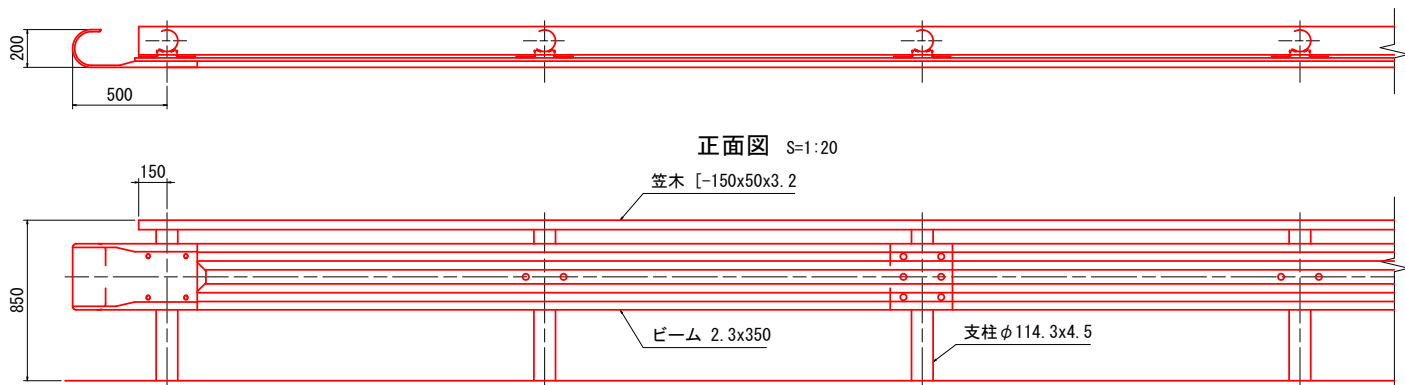
平面割付図 S=1:50
ガードレール延長 35.637 m



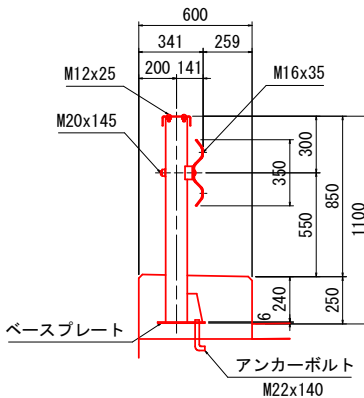
断面図 S=1:50



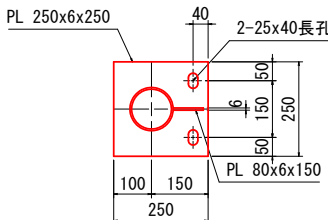
平面図 S=1:20



側面図 S=1:20



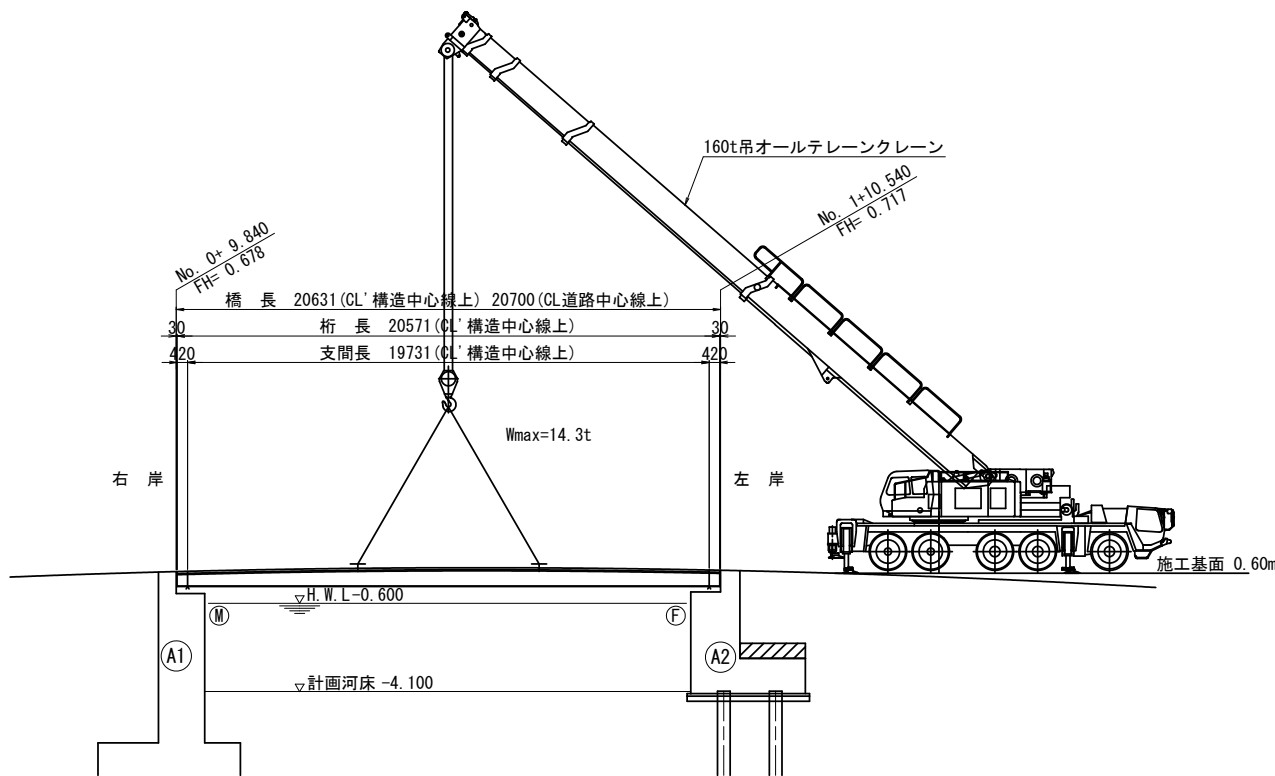
ベースプレート S=1:10



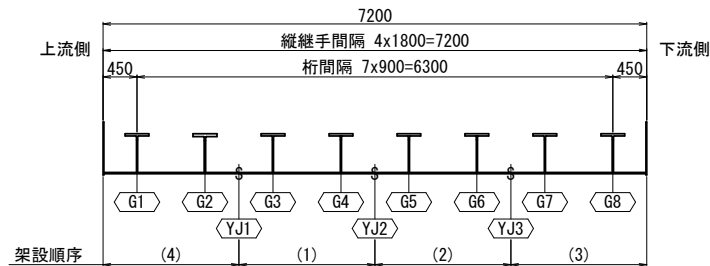
工種	重16号橋架替工事		
図面名	ガードレール詳細図		
作成年月日	2025年 5月		
縮尺	図示	図面番号	30 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福山市		

架設計画図(参考図)

側面図 S=1:150



断面図 S=1:50



70t吊ラフテレーンクレーン定格総荷重

作業半径 (m)	ブーム長	
	L= 30.3 m	L= 37.2 m
14.0	8.0 t	8.1 t
16.0	6.0 t	6.5 t
18.0	4.55 t	5.05 t
20.0	3.5 t	3.95 t
22.0	2.65 t	3.1 t

(フック重量 0.44 t)

>4.37t((8))+0.44t=4.81t

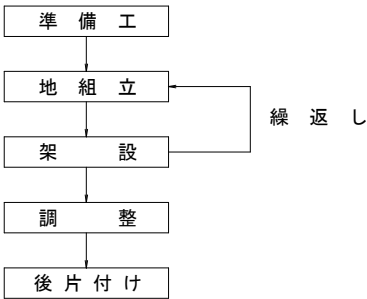
160t吊オールテレーンクレーン定格総荷重

作業半径 (m)	ブーム長	
	L= 31.8 m	L= 40.9 m
14.0	37.2 t	32.6 t
16.0	31.6 t	28.5 t
18.0	27.6 t	25.0 t
20.0	24.1 t	21.8 t
22.0	20.2 t	19.1 t

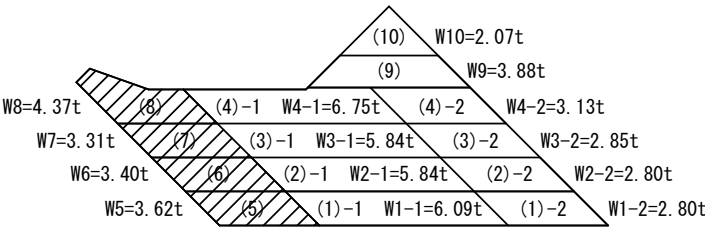
(フック重量 0.73 t)

>14.3t((4)+(8))+0.73t=15.03t

施工フローチャート



配置図



架設要領

- (1) 施工ヤード及び組立ヤード (25m×15m程度) を確保し、障害となる公園内の施設の移設・撤去及び防護柵等の撤去、水路部の鉄板養生を行う。
 - (2) 地組は、公園前の市道 (東手城13号線) で行う。なお各ブロックの上流側パーツ ((5) ~ (8)) は、70t吊クレーンを公園沿い市道 (東手城23号線) に据え、ブームを低くして設置する。
 - (3) 地組した直線ブロック (4ブロック (1) と (5)、(2) と (6)、(3) と (7)、(4) と (8)) は160t吊クレーンを左岸側公園内に据え、下流側から架設する。
 - (4) 隅切ブロック ((9) と (10)) は160t吊クレーンで吊り下げた状態でボルトを取り付ける。
 - (5) 上部工工事の完了後、公園内の施設復旧、防護柵等の復旧、水路の復旧を行う。
- * 160 t 吊クレーンの組立・解体には、リフターを使用する。

工 種	重16号橋架替工事		
図面名	架設計画図(参考図)		
作成年月日	2025年 5月		
縮 尺	図 示	図面番号	31 / 31
河川名	谷地川・手城川流域		
事業者名	福 山 市		

参 考 图 书

施工単価表

頁0 -0001

製作加工

V0001

單第0 -0001 表

1

式 当り

[illegible]

施工単価表

購入品
高力ボルト（現場締付用）

V0002

単第0 -0002 表

1 式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
高力ボルト材料費	1,060	組			単第0-0003 表
高力ボルト材料費	756	組			単第0-0004 表
高力ボルト材料費	364	組			単第0-0005 表
高力ボルト材料費	40	組			単第0-0006 表
高力ボルト材料費	612	組			単第0-0007 表
高力ボルト材料費	496	組			単第0-0008 表
高力ボルト材料費	48	組			単第0-0009 表
高力ボルト材料費	72	組			単第0-0010 表
*** 単位当たり ***	1	式			

施工単価表

頁0 -0003

高力ボルト材料費

SHD30009

單第0 -0003 表

100

組 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0004

高力ボルト材料費

SHD30009

單第0 -0004 表

100

組 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0005

高力ボルト材料費

SHD30009

單第0 -0005 表

100

組 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0006

高力ボルト材料費

SHD30009

單第0 -0006 表

100

組 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0007

高力ボルト材料費

SHD30009

單第0 -0007 表

100

組 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0008

高力ボルト材料費

SHD30009

單第0 -0008 表

100

組 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0009

高力ボルト材料費

SHD30009

單第0 -0009 表

100

組 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0010

高力ボルト材料費

SHD30009

單第0 -0010 表

100

組　　当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0011

金属溶射+ふっ素樹脂塗装

V000000800

單第0 -0011 表

100 m2 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0012

金属溶射

V000000700

单第0 -0012 表

100

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0013

工場塗装工（下塗り）

塗装系：D 5, D 6

S3061

変性エポキシ樹脂塗料内面用

單第0 -0013 表

100

m2

当り

[illegible]

施工単価表

一般外面（底板・側板外側）

V0003

単第0 -0016 表

100 m2 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
原板ブラスト・ジンクリッチプライマー処理	100	m2			単第0-0017 表
工場塗装工（下塗り） 塗装系：C 5， F 1 1， F 1 2 無機ジンクリッチペイント	100	m2			単第0-0018 表
工場塗装工（下塗り） 塗装系：C 5 ミストコート(エポキシ樹脂塗料下塗り)	100	m2			単第0-0019 表
工場塗装工（下塗り） 塗装系：D 5， D 6 変性エポキシ樹脂塗料内面用	100	m2			単第0-0013 表
工場塗装工（中塗り） 塗装系：C 5 フッ素樹脂 淡彩	100	m2			単第0-0014 表
工場塗装工（上塗り） 塗装系：C 5 フッ素樹脂 淡彩	100	m2			単第0-0015 表
*** 合計 ***	100	m2			
*** 単位当たり ***	1	m2			

施工単価表

頁0 -0017

原板ブラスト・ジンクリッジプライマー処理

V0004

单第0 -0017 表

100

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0018

工場塗装工（下塗り）

S3052

單第0 -0018 表

塗装系：C 5, F 1 1, F 1 2

無機ジンクリッチペイント

100

m2 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0019

工場塗装工（下塗り）

S3053

單第0 -0019 表

塗裝系：C 5

ミストコート(エポキシ樹脂塗料下塗り)

100

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0020

高力ボルト連結部

V0005

單第0 -0020 表

F-11涂装系

100

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0021

コンクリート接触面

V0006

單第0 -0021 表

100 m2 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0022

工場塗装工（下塗り）

V3052

單第0 -0022 表

塗装系：C 5, F 1 1, F 1 2

無機ジンクリッチペイント

100

m2 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0023

添接板の母材及びコンクリート接触面 無機ジンクリットペイント

V0007

單第0 -0023 表

100 m2 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0024

鋼橋工場製作輸送費
鋇桁(鋼床版鋇桁のみ)

S3070027

單第0 -0024 表

運搬距離 370 km

t

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0025

地組工

S3106

單第0 -0025 表

鋌桁・箱桁・少数I桁・細幅箱桁・ラーメン

1

t

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0026

架設工(移動式クレーン)

S3104

單第0 -0026 表

鋸桁・箱桁・少数I桁・細幅箱桁・ラーメン

鈑桁ラーメン(鈑桁形式)

10

t

当り

[illegible]

施工単価表

支承その他材料費

V0008

単第0 -0027 表

頁0 -0027

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
DFTパッド 270*270*74 滑動防止ソケット付き	8	枚			
DFTパッド 270*270*96滑動防止ソケット付き	13	枚			
ST式防蝕アンカー装置 M42D Φ42×790	8	組			
ST式防蝕アンカー装置 M42D Φ42×850	12	組			
防蝕材 450*450*20(CRスポンジ)	10	枚			
アイボルト M12 (防蝕アンカー施工用)	10	本			
アイボルト M12 ゴム支承施工用	21	本			
*** 単位当たり ***	1	式			

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 -0028 表

頁0 -0028

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			
ゴム支承 Aタイプ(パッドタイプ)	10.000	基			
諸雑費	4	%			#09
*** 合計 ***	10	個			
*** 単位当たり ***	1	個			
A=20000000 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

頁0 -0029

支承モルタル（無収縮）材料費

V000000200

單第0 -0029 表

1

m3

当り

[illegible]

施工単価表

鉄筋工 鉄筋(各種)		S3276		単第0 -0030 表		1	t	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		0.600	人					
鉄筋工		3.900	人					
とび工		0.100	人					
普通作業員		2.200	人					
異形棒鋼 D10 SD345		1.050	t					
諸雑費		6	%			#09		
*** 単位当たり ***		1	t					
A=6 鉄筋(各種)				B=10000000 【F】鉄筋(t)				

施工単価表

頁0 -0031

防触アンカー モルタル材料費
デンカブレタスコンT-1

V0009

單第0 -0031 表

1

m3

当り

[illegible]

施工単価表

本締め工

S3110

単第0 -0032 表

頁0 -0032

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	0.103	人			
橋りょう特殊工	0.515	人			
諸雑費	4	%			#09
*** 合計 ***	100	本			
*** 単位当たり ***	1	本			
A=3448 ボルト総本数 (高力+トルシア)					

100 本 当り

施工単価表

ピンテール処理工

V000000100

単第0 -0033 表

頁0 -0033

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう特殊工	3	人			
雑材料	25	%			#01
*** 合計 ***	3,600	本			
*** 単位当たり ***	1	本			

本 当り

3600

施工単価表

頁0 -0034

架設工具損料

S3070073

單第0 -0034 表

1

供用日 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0035

仮締めボルト及びドリフトピン損料

S3070079

單第0 -0035 表

1

供用日 当り

仮締ボルト

Φ22mm用

[illegible]

施工単価表

頁0 -0036

仮締めボルト及びドリフトピン損料
ドリフトピン

S3070079

單第0 -0036 表

供用日 当り

Φ24.5×150mm

[illegible]

施工単価表

頁0 -0037

発動発電機賃料

S3070075

單第0 -0037 表

1

供用日 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0038

新橋・新橋継手部現場塗装_素地調整
素地調整

SDT00021

單第0 -0038 表

1

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0039

新橋・新橋継手部現場塗装_下塗り ミストコート

SDT00023

單第0 -0039 表

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0040

新橋・新橋継手部現場塗装_下塗り
下塗り塗装

SDT00023

單第0 -0040 表

1 m2 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0041

新橋継手部現場塗装_中・上塗り

SDT00027

單第0 -0041 表

m2 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0042

新橋継手部現場塗装_中・上塗り 上塗り塗装

SDT00027

單第0 -0042 表

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0043

型枠(鋼橋床版)

型枠の補正係数(K)_補正なし

機械構成比: 0.00%

SPK24040404

吊金具取付(材料費含む)_現場

労務構成比: 90.80%

材料構成比: 9.20%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0043 表

1

標準単価:

m2

12,062.00000

当り

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	43.36%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	25.75%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.97%		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	4.19%		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	4.03%		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=2 吊金具取付(材料費含む)_現場		

施工単価表

頁0 -0044

型枠(鋼橋床版)

SPK24040404

單第0 -0043 表

型枠の補正係数(K)_補正なし

吊金具取付(材料費含む)_現場

1

m2 当り

機械構成比: 0.00% **勞務構成比:**

90.80%

材料構成比: 9.20%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

12,062.00000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0045

鉄筋工
SD345_D16～D25

SS000099

單第0 -0044 表

一般構造物 [規]10t未満

1 t 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0046

鉄筋工
SD345_D13

SS000099

單第0 -0045 表

一般構造物 [規]10t未満

1 t 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0047

コンクリート
無筋・鉄筋構造物
機械構成比: 4.11%

SPK24040153
コンクリートポンプ車打設
労務構成比: 16.85%

材料構成比: 79.04%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0046 表

1
標準単価: 25,326.00000

m3 当り

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	4.07%		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	8.77%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	2.96%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.84%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	1.83%		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 呼び強度30、スランプ12、粗骨材20 (25)	78.22%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		F0000023000 TTPT00343
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	0.82%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0 -0048

コンクリート

SPK24040153

單第0 -0046 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: 4.11% 勞務構成比:

16.85% **材料構成比:** **79.04%**

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

25,326.00000

[illegible]

施工単価表

頁0 -0049

養生(鋼橋床版)

SPK24040405

單第0 -0047 表

1

m2 当り

機械構成比:	0.00%	勞務構成比:	100.00%	材料構成比:	0.00%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	382.40000
--------	-------	--------	---------	--------	-------	----------	-------	-------	-----------

[illegible]

施工単価表

頁0 -0050

接合部シール工 変成シリコーン 2成分形

V000000400

單第0 -0048 表

10

m

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0051

接合部シール工

V000000500

單第0 -0049 表

アルミガラスクロス粘着テープ

10

m

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0052

接合部シール工 浸水ストッパー

V000000600

單第0 -0050 表

10

m

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0053

伸縮継手装置設置工(新設)

SS000199

單第0 -0051 表

普通型

1

m

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0054

表層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下

SPK24040241

単第0 -0052 表

1層当り平均仕上厚50mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.68% 労務構成比:

14.64%

材料構成比: 83.68%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,849.10000

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 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.07%		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	0.22%		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	0.20%		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	4.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	3.46%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	3.33%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	1.20%		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 -0055

表層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下
機械構成比: 1.68%

SPK24040241
1層当り平均仕上厚50mm
労務構成比: 14.64%

材料構成比: 83.68%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0052 表

1
標準単価:

m2 当り
1,849.10000

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
アスファルト混合物 密粒度(13)	80.97%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPCD0030 TTPT00284
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用	2.39%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用		TTPC00027 TTPT00027
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.29%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=3 C=2 G=1 I=1	平均幅員1.4m以上3.0m以下 密粒度アスファルト混合物(13) - -(全ての費用)		B=50 E=1 H=1	1層当り平均仕上り厚(mm) PK-4 -	
【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

排水桷
排水桷B 20kg/個以上 110kg/個以下
機械構成比: 0.00% 労務構成比: 10.59% 材料構成比: 89.41% 市場単価構成比: 0.00%

SPK24040294
橋梁用排水桷(各種)

単第0 -0053 表
1
標準単価:

箇所 当り
117,450.00000

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	8.13%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	2.46%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
排水桷(FC250製) DRI 型改造費含む	89.41%		橋梁用排水桷 綱桁用Aタイプ 首下265 FC250本体 82.2kg/個		F0000000100 TTPT00209
積算単価			積算単価		EP001
A=3 C=100 排水桷B 20kg/個以上 110kg/個以下 【F】 橋梁用排水桷(箇所)			B=2 橋梁用排水桷(各種)		

施工単価表

排水桷
排水桷B 20kg/個以上 110kg/個以下
機械構成比: 0.00% 労務構成比: 10.59% 材料構成比: 89.41% 市場単価構成比: 0.00%

SPK24040294
橋梁用排水桷(各種)

単第0 -0054 表
1
標準単価:

箇所 当り
117,450.00000

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	8.13%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	2.46%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
排水桷(FC250製) DR2.3.4 型改造費含む	89.41%		橋梁用排水桷 綱桁用Aタイプ 首下265 FC250本体 82.2kg/個		F0000000200 TTPT00209
積算単価			積算単価		EP001
A=3 排水桷B 20kg/個以上 110kg/個以下 C=200 【F】 橋梁用排水桷(箇所)			B=2 橋梁用排水桷(各種)		

施工単価表

橋梁_排水管設置

SPK24040408

単第0 -0055 表

足場有り

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:1

5,005.10000

m

当り

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	47.49%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	30.08%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	21.94%		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=2 足場有り					

施工単価表

頁0 -0059

コンクリート
無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB
機械構成比: 4.11% 労務構成比: 16.85% 材料構成比: 79.04% 市場単価構成比: 0.00%

SPK24040153
コンクリートポンプ車打設

単第0 -0056 表
1
標準単価: 25,326.00000
m3 当り

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
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	4.07%		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	8.77%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	2.96%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.84%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	1.83%		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24,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(高炉)	78.22%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00343 TTPT00343
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	0.82%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

頁0 -0060

コンクリート

SPK24040153

單第0 -0056 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB

コンクリートポンプ車打設

1

m3 当り

機械構成比: 4.11%

勞務構成比：

16.85%

材料構成比: 79.04%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価：

25,326.00000

[illegible]

施工単価表

型枠
一般型枠
機械構成比: 0.00%

SPK24040155
鉄筋・無筋構造物
労務構成比: 100.00%

材料構成比: 0.00%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0057 表

1
標準単価:

m2 当り
9,352.20000

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
型わく工	46.19%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	25.55%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.57%		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

頁0 -0062

鉄筋工
SD345_D16～D25

SS000099

單第0 -0058 表

一般構造物 [規]10t未満

1 t 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0063

鉄筋工
SD345_D13

SS000099

單第0 -0059 表

一般構造物 [規]10t未満

1 t 当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0064

橋梁用高欄
高欄(各種)
機械構成比: 0.00%

SPK24040297

組立式 塗装

単第0 -0060 表

1
標準単価: 54,450.00000

m 当り

労務構成比: 6.87%

材料構成比: 93.13%

市場単価構成比: 0.00%

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	5.26%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	1.59%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ガードレール Gr-Bm-2B-5 (特) (白)	93.13%		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		F0000000300 TTPT00106
積算単価			積算単価		EP001
A=1 C=22 組立式 高欄(各種)			B=2 D=300 塗装 【F】 高欄(m)		

施工単価表

頁0 -0065

橋面防水工(新設) シート系防水
アスファルト系 [規]200m2未満

SS000249

單第0 -0061 表

1

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0066

基層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下
機械構成比: 1.99%

SPK24040239
1層当り平均仕上厚40mm
労務構成比: 17.29%

材料構成比: 80.72%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0062 表

1
標準単価:

m2 当り
1,566.20000

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
<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 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.27%		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	0.26%		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	0.23%		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	5.87%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	4.08%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	3.93%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	1.42%		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 -0067

基層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下
機械構成比: 1.99%

SPK24040239
1層当り平均仕上厚40mm
労務構成比: 17.29%

材料構成比: 80.72%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0062 表

1
標準単価:

m2 当り
1,566.20000

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
再生加熱アスファルト混合物 再生粗粒度(20)	77.52%		再生粗粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPC00023 TTPT00281
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用	2.82%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用		TTPC00027 TTPT00027
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.34%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=3 C=8 G=1 I=1	平均幅員1.4m以上3.0m以下 再生粗粒度アスコン(20) - -(全ての費用)		B=40 E=1 H=1	1層当り平均仕上り厚(mm) PK-4 -	
【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):40.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0068

表層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下

SPK24040241

単第0 -0063 表

1層当り平均仕上厚40mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.68% 労務構成比:

14.64%

材料構成比: 83.68%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,849.10000

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 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.07%		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	0.22%		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	0.20%		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	4.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	3.46%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	3.33%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	1.20%		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 -0069

表層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下
機械構成比: 1.68%

SPK24040241
1層当り平均仕上厚40mm
労務構成比: 14.64%

材料構成比: 83.68%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0063 表

1
標準単価:

m2 当り
1,849.10000

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)	80.97%		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-4タックコート用	2.39%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用		TTPC00027 TTPT00027
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.29%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=3 C=6 G=1 I=1	平均幅員1.4m以上3.0m以下 再生密粒度アスファルト混合物(20) - -(全ての費用)		B=40 E=1 H=1	1層当り平均仕上り厚(mm) PK-4 -	
【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):40.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0070

主体足場
パイプ吊足場

S3402

單第0 -0064 表

設置・撤去

1

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0071

朝顔足場

S3406

單第0 -0065 表

プレートガーダ・ボックスガーダ

設置・撤去

1

m2

当り

[illegible]

施工単価表

頁0 -0072

重建設輸送機械分解組立 トラッククレーン系

S1000017

單第0 -0066 表

120t吊超え160t吊以下

回 当り

[illegible]

1.上部工数量計算書

1-1.数量総括表

項 目		種 別	単位	数 量	計上数量	備 考
総鋼重		質量	t	57.119	57.1	
HTB (現場締付)		HTB (S10T) M22	t	1.886		
			個	3,448	3448	
工場製作	本 体	質量	t	55.233	55.2	
	規格エキストラ	SM490YB	t	3.579	3.6	
	斜角エキストラ		度	45°	45°	
	質量エキストラ	50t ≤ W < 75t	t	55.233	55.2	
	溶接エキストラ	主桁・枝桁・横桁	ヶ所	12	12	完全溶込み溶接
		底板板継ぎ	m	4.594	5	
塗装面積	工場塗装	金属溶射+ふっ素樹脂塗装(1層増塗)	m ²	38.0	38	沓座付近塗替塗装困難部 (桁端部の端板・底板・側板)
		一般外面(底板・側板外側)C-5	m ²	153.7	150	底板・側板外側
		高力ボルト連結部(F-11)	m ²	14.6	15	底板外側添接箇所
		コンクリート接触面	m ²	519.3	520	
		添接板接触面	m ²	133.3	130	添接板の母材及び コンクリート接触面
	現場塗装	素地調整	m ²	34.1	34	底板外側添接箇所
		F-11 下塗り ミストコート	m ²	16.0	16	底板外側添接箇所
		F-11 下塗り 超厚膜形エポキシ	m ²	16.0	16	底板外側添接箇所
		F-11 中塗り	m ²	16.0	16	底板外側添接箇所
		F-11 上塗り	m ²	16.0	16	底板外側添接箇所
		ボルト頭部塗装	m ²	18.1	18	添接部高力ボルト

項 目				単 位	数 量	計上数量	備 考
路面工	橋面積			m ²	170.205	170	
	基層			m ²	138.948	139	(t=40mm)
	表層			m ²	138.948	139	(t=40mm)
	防水層面積			m ²	138.948	139	(シート系)
	成型目地材延長			m	63.578	64	
	端部処理材延長			m	67.018		
床版工	鉄筋質量	床 版	D16	t	1.795	1.80	(SD345)
			D13		0.705	0.71	
		地 覆	D16		0.327	0.33	
			D13		0.329	0.33	
		合 計				3.156	
	コンクリート体積	床版		m ³	89.521	90	(σ ck = 30 N/mm2)
		調整コンクリート			2.722	3	
		地 覆			7.228	7	(σ ck = 24 N/mm2)
		合 計			99.471		
	膨張材質量(床版及び調整コンクリート)			kg	1845	1845	(w = 20 kg/m3)
	膨張材質量(地覆コンクリート)			kg	145	145	(w = 20 kg/m3)
	型枠面積	床版・調整コンクリート		m ²	2.584	3	
		地覆等			25.545	26	
		合 計			28.129		
	浸水ストッパー延長			m	35.306	35	(SUS304、シール材付)
アルミテープ延長		縦シーム部		m	26.727		
		端 板			3.752		
		底板(側板スリット部)			0.800		
		アンカー装置			5.948		
		合 計			37.227	37	
弾性シール材		添接板周り		m	259.960		
				リットル	6.4		
		桁添接底板隙間		m	1.992		
				リットル	0.1		
		側板スリット部		m	8.290		
				リットル	0.5		
		地覆Vカット目地部		m	6.110		
				リットル	2.4		
		排水管・床版水抜きパイプ		m	4.502		
				リットル	0.1		
		排水枘		m	1.440		
				リットル	0.6		
		合計		m	282.294	282	
				リットル	10.1		

項 目				単 位	数 量	計上数量	備 考
支 承	本 体	個数	S1	個	8	8	270 x 270 x 74
			S2		13	13	270 x 270 x 96
		重量	S1	kg/個	22.2	22.2	ゴム支承(可動)
			S2		25.6	25.6	ゴム支承(固定)
	沓座モルタル			m ³	0.242	0.2	無収縮モルタル
	補強格子鉄筋		D10	kg	49.4	0.05 t	(SD345)
防蝕アンカー装置	防蝕アンカー装置		A1側	本	8	8	M42D
			A2側		12	12	F42D
	アンカー孔モルタル			m ³	0.162	0.2	無収縮モルタル
	台座モルタル			m ³	0.145	0.1	無収縮モルタル
	補強格子鉄筋		D10	kg	10.6	0.01 t	(SD345)
排水装置	排水枿			個	4	4	FC250等
	床版水抜きパイプ				8	8	流心延長 L = 8.659 m
	導水装置延長			m	35.645	36	スプリングメッシュ(18φ)
					27.919	28	スプリングメッシュ(12φ)
固定金具			個	16	16		
伸縮装置	本 体	A1側	m	9.864	9.9	HDJ-CV-R40	
		A2側		18.701	18.7	HDJ-CV-R20	
	無収縮モルタル		A1側	m ³	0.631		(σ ck = 30 N/mm2)
			A2側		1.141		
	舗装アスファルト		A1側	m2	0.286	0.3	
			A2側		0.542	0.5	
架設重量	地組み立重量			t	55.020	55.0	
	架設重量				55.233	55.2	
全面足場	主体足場 設置			m ²	170.205	170	
	主体足場 撤去			m ²	170.205	170	
	朝顔 設置			m ²	170.205	170	
	朝顔 撤去			m ²	170.205	170	
	アイボルト			個	90		(SS400,溶融亜鉛メッキ)
	袋ナット				90		
	六角穴付止めネジ				90		
ガードレール延長				m	35.637	36	Gr-C-2B-5

1-2.鋼材数量総括表[KG]

	材 質	寸 法	主 桁 MG	横 桁 FB	排水装置 DR	合 計	計上数量
PL	SS400	9	48			48	48
		12	390			390	390
		小 計	438			438	438
	SM400A	9	1,087			1,087	1,087
		12	2,235			2,235	2,235
		18	1,171			1,171	1,171
		22	147			147	147
		25	36			36	36
		小 計	4,676			4,676	4,676
	SM490YA	9	1,033			1,033	1,033
		10	83			83	83
		12	1,923			1,923	1,923
		13	96			96	96
		15	26,989			26,989	26,989
		小 計	30,124			30,124	30,124
	SM490YB	18	498			498	498
		19	1,227			1,227	1,227
		20	1,492			1,492	1,492
		22	115			115	115
		24	106			106	106
		25	141			141	141
		小 計	3,579			3,579	3,579
	鋼 板 小 計		38,817			38,817	38,817
CT	SS400 SM490YA	144x204x 12	674			674	674
		70x310x 12	1,474			1,474	1,474
		80x313x 15	11,172			11,172	11,172
		90x317x 19	2,121			2,121	2,121
		小 計	15,441			15,441	15,441
L	SS400	90x 90x 10		482		482	482
GP	SGP	150A			44	44	44
FB	SS400	50 x 6	48		8	56	56
		100 x 6	34			34	34
		100 x 9	118			118	118
		小 計	200		8	208	208
BN	SS400	M12			1	1	1
		M22	10			10	10
		小 計	10		1	11	11
BT	SS400	M10			1	1	1
NT	SS400	M12	7			7	7
WS	SS400	M12	7			7	7
		M16	7			7	7
		小 計	14			14	14
TS	S10T	M22	200			200	200
TC	S10T	M22	1,853	33		1,886	1,886
Y4	SS400	M12	8			8	8
総 合 計			56,550	515	54	57,119	57,119

 控除項目

本体質量 = 57,119 - 1,886 = 55,233

架設重量 = 55,233

 地組立重量 = 55,233 - 213 = 55,020
 (現場取付横桁)

1-4.塗装面積集計表

塗 装 種 類	工場	現場	備 考
金属溶射+ふっ素樹脂塗装(1層増塗)	38.0	－	沓座付近塗替塗装困難部 (桁端部の端板・底板・側板)
一般外面(底板・側板外側)C-5	153.7	－	底板・側板外側
高力ボルト連結部(F-11)	14.6	16.0	底板外側添接箇所
コンクリート接触面	519.3	－	
添接板接触面	133.3	－	添接板の母材及びコンクリート接触面
ボルト頭部塗装	－	18.1	添接部高力ボルト

3-1.塗装面積集計

塗 装 種 類	工場	現場	備 考
金属溶射+ふっ素樹脂塗装(1層増塗)	38.0	-	沓座付近塗替塗装困難部 (桁端部の端板・底板・側板)
一般外面(底板・側板外側)C-5	153.7	-	底板・側板外側
高力ボルト連結部(F-11)	14.6	16.0	底板外側添接箇所
コンクリート接触面	519.3	-	
添接板接触面	133.3	-	添接板の母材及びコンクリート接触面
ボルト頭部塗装	-	18.1	添接部高力ボルト

工場塗装

金属溶射+ふっ素樹脂塗装(1層増塗)						②	38.0 m ²
一般外面(底板・側板外側)C-5	①	-	④	-	⑥	=	153.7 m ²
	168.3		7.6		7.0		
高力ボルト連結部(F-11)			④	+	⑥	=	⑩ 14.6 m ²
			7.6		7.0		
コンクリート接触面	③	-	⑦	-	⑤	x 2 =	519.3 m ²
	559.4		39.1		0.5		
添接板接触面	⑤	x 4	⑥	x 2	⑦	+ 39.1 x 3 =	133.3 m ²
	0.5		7.0				

現場塗装

高力ボルト連結部(F-11)			⑩	+	⑧	=	16.0 m ²
			14.6		1.4		
ボルト頭部塗装			⑧	+	⑨	=	18.1 m ²
			1.4		16.7		

4-1.路面工及び床版工

数量総括表

項 目				単 位	数 量	備 考
路面工	橋面積			m ²	170.205	
	アスファルト舗装面積			m ²	138.948	(t = 80 mm)
	防水層面積			m ²	138.948	(シート系)
	成型目地材延長			m	63.578	
	端部処理材延長			m	67.018	
床版工	鉄筋質量	床 版	D16	kg	1795	(SD345)
			D13		705	
		地 覆	D16		327	
			D13		329	
		合 計			3156	
	コンクリート体積	床版		m ³	89.521	(σ ck = 30 N/mm2)
		調整コンクリート			2.722	
		地 覆			7.228	(σ ck = 24 N/mm2)
		合 計			99.471	
	膨張材質量(床版及び調整コンクリート)			kg	1845	(w = 20 kg/m3)
	膨張材質量(地覆コンクリート)			kg	145	(w = 20 kg/m3)
	型枠面積	床版・調整コンクリート		m ²	2.584	
		地覆等			25.545	
		合 計			28.129	
	浸水ストッパー延長			m	35.306	(SUS304、シール材付)
アルミテープ延長		縦シーム部		m	26.727	
		端 板			3.752	
		底板(側板スリット部)			0.800	
		アンカー装置			5.948	
		合 計			37.227	
弾性シール材	添接板周り		m	259.960		
			リットル	6.4		
	桁添接底板隙間		m	1.992		
			リットル	0.1		
	側板スリット部		m	8.290		
			リットル	0.5		
	地覆Vカット目地部		m	6.110		
			リットル	2.4		
	排水管・床版水抜きパイプ		m	4.502		
			リットル	0.1		
	排水桟		m	1.440		
			リットル	0.6		
合計		m	282.294			
		リットル	10.1			
全面足場	面 積		m ²	170.205	(SS400,溶融亜鉛メッキ)	
	アイボルト		個	90		
	袋ナット			90		
	六角穴付止めネジ			90		

<路面工>

橋面積	(データ計測)	170.205	m ²
-----	---------	---------	----------------

アスファルト舗装面積 (t = 80 mm)	(データ計測)	138.948	m ²
--------------------------	---------	---------	----------------

防水層面積 (シート系)		138.948	m ²
--------------	--	---------	----------------

成型目地材延長	10.213 + 0.014 + 3.685 + 8.687 + 3.353		
	+ 0.275 + 2.797 + 14.909 + 19.645 =	63.578	m

端部処理材延長	63.578 + 0.860 x 4 =	67.018	m
	(排水桝)		

<床版工>

鉄筋質量

床 版	D16 (SD345)	=	1795	kg
	D13 (SD345)	=	705	kg
	Σ	=	2500	kg
地 覆	D16 (SD345)	=	327	kg
	D13 (SD345)	=	329	kg
	Σ	=	656	kg

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

		(面積)							
床版	(平均厚)	0.546	x	169.629	=	92.617	m ³		
	伸縮装置箱抜き控除	- 0.020	x	9.200	=	-0.184	m ³		
DFT控除	主桁	- 0.009617 (DFT断面積)	x	20.571 x 7	=	-1.385	m ³		
		- 0.01281 (DFT断面積)	x	20.571	=	-0.264	m ³		
継ぎ足しWEB控除	主桁	- 0.006575 (DFT断面積)	x	27.491 (延長)	=	-0.181	m ³		
		- 0.376 x 0.015	x	20.571 x 7	=	-0.812	m ³		
		- 0.366 x 0.019	x	20.571	=	-0.143	m ³		
	主桁	- 0.386 x 0.012	x	27.491	=	-0.127	m ³		
		Σ	=	89.521	m ³				
調整コンクリート	0.023 x 106.489 + 0.024 x 11.379	=	2.722	m ³					
合 計	89.521 + 2.722	=	92.243	m ³					

地覆コンクリート体積 ($\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)

		(面積)							
(0.342 + 0.330) x 0.5		x	9.138	=	3.070	m ³			
0.336 x 8.708 + 0.339 x 3.634		=	4.158	m ³					
	Σ	=	7.228	m ³					

膨張材質量 ($w = 20 \text{ kg/m}^3$)

床版及び調整コンクリート	(92.243 + 7.228) x 20	=	1845	kg
地覆コンクリート	(7.228 + 0.000) x 20	=	145	kg

型枠面積

床 版	$0.050 \times (0.335 + 9.878 + 3.117 + 15.554) =$	1.444	m ²
	$0.070 \times (0.679 + 0.849 \times 2) =$	0.166	m ²
伸縮装置箱抜き部	$0.020 \times (10.213 + 0.474) =$	0.214	m ²
	$0.020 \times (0.325 + 2.797 + 14.909 + 0.452) =$	0.370	m ²
調整コンクリート	$0.045 \times 0.5 \times 8.485 =$	0.191	m ²
	$0.045 \times 0.5 \times 4.323 =$	0.097	m ²
	$(0.004 + 0.045) \times 0.5 \times 4.162 =$	0.102	m ²
		$\Sigma =$	2.584 m ²

地覆等

	$0.292 \times (3.296 + 8.335 + 3.104) =$	4.303	m ²
	$0.330 \times (3.685 + 8.687 + 3.353) =$	5.189	m ²
	$0.330 \times 14.814 + 0.292 \times 14.214 =$	9.039	m ²
	$(0.330 + 0.334) \times 0.5 \times 5.757 =$	1.911	m ²
	$(0.292 + 0.296) \times 0.5 \times 6.357 =$	1.869	m ²
	$(0.342 + 0.330) \times 0.5 \times (0.665 + 0.600 + 0.849) =$	0.710	m ²
	$(0.334 + 0.346) \times 0.5 \times 0.849 =$	0.289	m ²
伸縮装置背面舗装部	$0.080 \times (0.014 + 10.213 + 2.797 + 14.909) =$	2.235	m ²
		$\Sigma =$	25.545 m ²

型枠面積合計	$2.584 + 25.545 =$	28.129	m ²
--------	--------------------	--------	----------------

浸水ストッパー延長 (SUS304、シール材付)	$14.735 + 20.571 =$	35.306	m
--------------------------	---------------------	--------	---

< その他 >

アルミテープ延長

$$\begin{array}{rcl}
 \text{縦シーム部} & (20.571 - 0.880 \times 10 - 0.580 \times 4 - 1.080 \times 2) \times 3 & = 21.873 \text{ m} \\
 & 8.597 - 0.880 \times 2 - 0.580 \times 2 - 1.280 - 1.230 & = 3.167 \text{ m} \\
 & 5.197 - 2.280 - 1.230 & = 1.687 \text{ m} \\
 \hline
 & \Sigma & = 26.727 \text{ m}
 \end{array}$$



$$\text{端 板} \quad 0.382 + 0.429 + 0.469 + 0.547 + 0.529 + 0.502 + 0.469 + 0.425 = 3.752 \text{ m}$$

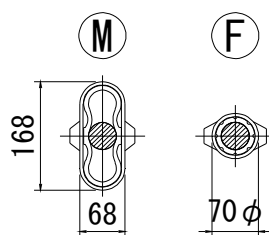
$$\text{底板(側板スリット部)} \quad 0.100 \times (3 + 5) = 0.800 \text{ m}$$

アンカー装置 (キャップ部)

FIX側

MOV側

$$\begin{array}{rcl}
 & \pi \times 0.070 \times 12 & = 2.639 \text{ m} \\
 (0.100 \times 2 + \pi \times 0.068) \times 8 & & = 3.309 \text{ m} \\
 \hline
 & \Sigma & = 5.948 \text{ m}
 \end{array}$$



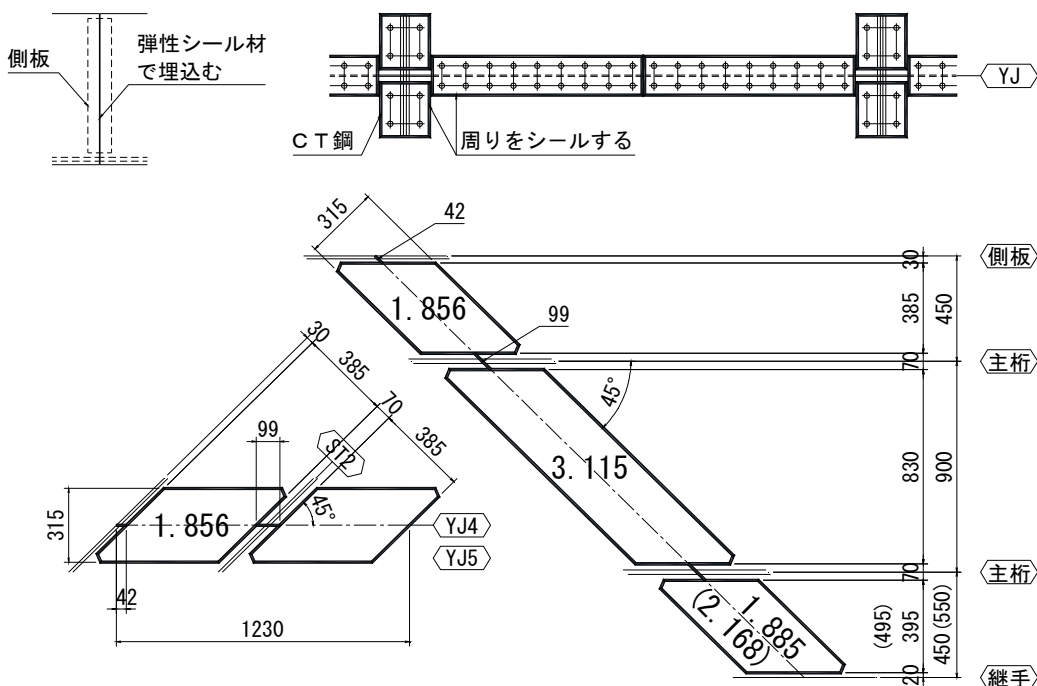
$$\text{合 計} \quad 26.727 + 3.752 + 0.800 + 5.948 = 37.227 \text{ m}$$

弾性シール材

延 長

添接板周り	YJ	$(0.880 + 0.165) \times 2 \times 32 = 66.880 \text{ m}$
		$(0.580 + 0.165) \times 2 \times 14 = 20.860 \text{ m}$
		$(1.080 + 0.165) \times 2 \times 6 = 14.940 \text{ m}$
		$(1.280 + 0.165) \times 2 = 2.890 \text{ m}$
		$(2.280 + 0.165) \times 2 = 4.890 \text{ m}$
CT 鋼		$(0.230 + 0.204) \times 2 \times 100 = 86.800 \text{ m}$
桁添接板		$1.856 \times 7 + 3.115 \times 8 + 1.885 \times 12 + 2.168 = 62.700 \text{ m}$
		$\Sigma = 259.960 \text{ m}$

桁添接底板隙間 $0.042 \times 5 + 0.099 \times 18 = 1.992 \text{ m}$



側板スリット部	$0.521 + 0.587 + 0.639 + 0.662 + 0.675 + 0.682 = 3.766 \text{ m}$
	$0.654 + 0.678 + 0.683 + 0.676 + 0.660 + 0.619 + 0.554 = 4.524 \text{ m}$
$\Sigma = 8.290 \text{ m}$	

地覆Vカット目地部 $(0.292 + 0.600 + 0.330) \times 5 = 6.110 \text{ m}$

排水管・床版水抜きパイプ
 $\pi \times (0.144 \times 4 + 0.165 \times 3 + 0.046 \times 7 + 0.040) = 4.502 \text{ m}$

排水桷 $0.360 \times 4 = 1.440 \text{ m}$

合計 $259.960 + 1.992 + 8.290 + 6.110 + 4.502 + 1.440 = 282.294 \text{ m}$

体 積

添接板周り	$0.007 \times 0.007 \times 0.5 \times 259.960 \times 1000 = 6.4 \text{ リットル}$
桁添接底板隙間	$0.005 \times 0.015 \times 1.992 \times 1000 = 0.1 \text{ リットル}$
側板スリット部	$0.005 \times 0.012 \times 8.290 \times 1000 = 0.5 \text{ リットル}$
地覆Vカット目地部	$0.040 \times 0.020 \times 0.5 \times 6.110 \times 1000 = 2.4 \text{ リットル}$
排水管・床版水抜きパイプ	$0.007 \times 0.007 \times 0.5 \times 4.502 \times 1000 = 0.1 \text{ リットル}$
排水桷	$0.010 \times 0.045 \times 1.440 \times 1000 = 0.6 \text{ リットル}$
$\Sigma = 10.1 \text{ リットル}$	

全面足場	面 積 (橋面積)	170.205 m ²
	アイボルト (SS400,溶融亜鉛メッキ)	90 個
	袋ナット (SS400,溶融亜鉛メッキ)	90 個
	六角穴付止めネジ (SS400,溶融亜鉛メッキ)	90 個

4-2.付属物数量

1.排水装置

1) 排水桝

DR1 製作数 1 個

品 名	材 質	個 数	質量(kg)	備 考
本 体	FC250	1	34.9	亜鉛メッキ
スクリーン	FC250	1	8.8	亜鉛メッキ
チェーン	SS400	1	0.1	亜鉛メッキ、L=450
1組分合計			43.8 Kg	

DR2～DR4 製作数 3 個

品 名	材 質	個 数	質量(kg)	備 考
本 体	FC250	1	29.5	亜鉛メッキ
スクリーン	FC250	1	8.8	亜鉛メッキ
チェーン	SS400	1	0.1	亜鉛メッキ、L=450
1組分合計			38.4 Kg	

2) 導水装置延長

スプリングメッシュ (18φ) 3.685 + 8.687 + 3.353 + 0.275 + 19.645 = 35.645 m

(12φ) 10.213 + 2.797 + 14.909 = 27.919 m

床版水抜きパイプ 8 個

流心延長 1.726 + 0.556 + 0.658 + 1.527
+ 1.481 + 0.654 + 0.648 + 1.409 = 8.659 m

固定金具 16 個

2. 支 承

1). ゴム支承 (CR + SS400)

A1(M). 270 mm × 270 mm × 74 mm n = 8 枚 (22.2 kg / 枚)

A2(F). 270 mm × 270 mm × 96 mm n = 13 枚 (25.6 kg / 枚)

2). 防蝕アンカー装置 (S35CN + CR + ポリエチレン又はFRP + SR235)

A1(M). M42D L = 790 mm n = 8 組

$$W = 1/4 \times \pi \times 4.2^2 \times 79.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 = 68.7 \text{ kg}$$

A2(F). F42D L = 850 mm n = 12 組

$$W = 1/4 \times \pi \times 4.2^2 \times 85.0 \times 7.85 \div 1000 \times 12 = 110.9 \text{ kg}$$

3). 防蝕材 (CRスポンジ)

A1(M). 450 mm × 250 mm × 20 mm n = 4 枚

A2(F). 450 mm × 250 mm × 20 mm n = 6 枚

4). 補強格子鉄筋・支承部 (SD345)

A1(M). D10 × 50 mm × 50 mm n = 8 組

$$W = 0.56 \times (0.350 \times 6 + 0.350 \times 6) \times 8 = 18.8 \text{ kg}$$

A2(F). D10 × 50 mm × 50 mm n = 13 組

$$W = 0.56 \times (0.350 \times 6 + 0.350 \times 6) \times 13 = 30.6 \text{ kg}$$

5). 補強格子鉄筋・アンカー部 (SD345)

A1(M). D10 × 50 mm × 50 mm n = 4 組

$$W = 0.56 \times (0.495 \times 2 + 0.150 \times 6) \times 4 = 4.2 \text{ kg}$$

A2(F). D10 × 50 mm × 50 mm n = 6 組

$$W = 0.56 \times (0.495 \times 2 + 0.150 \times 6) \times 6 = 6.4 \text{ kg}$$

6). 沓座モルタル (無収縮モルタル)

A1(M). $V = (0.405 \times 0.405 \times 0.035 + 0.440 \times 0.440 \times 0.030) \times 8 = 0.092 \text{ m}^3$

A2(F). $V = (0.405 \times 0.405 \times 0.035 + 0.440 \times 0.440 \times 0.030) \times 13 = 0.150 \text{ m}^3$

7). アンカー孔モルタル (無収縮モルタル)

A1(M). $V = (1/4 \times \pi \times 0.150^2 \times 0.490 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2 \times 0.390) \times 8 = 0.065 \text{ m}^3$

A2(F). $V = (1/4 \times \pi \times 0.150^2 \times 0.490 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2 \times 0.390) \times 12 = 0.097 \text{ m}^3$

8). 台座モルタル (無収縮モルタル)

A1(M). $V = (0.119 \times 0.450 \times 0.250 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2 \times 2 \times 0.119) \times 4 = 0.052 \text{ m}^3$

A2(F). $V = (0.141 \times 0.450 \times 0.250 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2 \times 2 \times 0.141) \times 6 = 0.093 \text{ m}^3$

	径	長さ	本数	単位質量	一本当たり	質量
S1	D16	9990	33	1.56	15.584	514
S2	D16	11090	11	1.56	17.300	190
S3	D16	10750	9	1.56	16.770	151
S4	D16	11010	12	1.56	17.176	206
S5-1	D16	10000	30	1.56	15.600	468
S5-2	D16	4610	30	1.56	7.192	216
S6-1	D13	12000	29	0.995	11.940	346
S6-2	D13	8850	29	0.995	8.806	255
S7	D13	2050	4	0.995	2.040	8
S8	D13	4600	17	0.995	4.577	78
S9-1	D13	11550	1	0.995	11.492	11
S9-2	D13	6720	1	0.995	6.686	7
D1	D16	1000	32	1.56	1.560	50
				D16	(SD345)	1795
				D13	(SD345)	705
床版部合計						2500
C1-1	D13	1270	142	0.995	1.264	179
C1-2	D13	1010	142	0.995	1.005	143
C2-1	D13	1300	1	0.995	1.294	1
C2-2	D13	1060	1	0.995	1.055	1
C3-1	D13	1380	2	0.995	1.373	3
C3-2	D13	1210	2	0.995	1.204	2
C4	D16	4900	18	1.56	7.644	138
C5	D16	5160	6	1.56	8.050	48
C6	D16	4660	6	1.56	7.270	44
C7	D16	4800	6	1.56	7.488	45
C8	D16	5580	6	1.56	8.705	52
				D16	(SD345)	327
				D13	(SD345)	329
地覆部合計						656

3.伸縮装置

集計表

品名	仕様・規格	単位	A1	A2	合計	備考
			車道用	車道用		
伸縮装置	HDJ-CV-R20同等以上	m	—	17.931	17.931	鋳鉄製・荷重支持型
	HDJ-CV-R40同等以上	〃	9.864	—	9.864	
型枠(軟質ウレタンフォーム)	伸縮装置部	〃	9.864	17.931	27.795	断面寸法は数量計算書を参照のこと
	地覆部	〃	1.244	1.244	2.488	
	目地部	〃	0.509	—	0.509	
シール材(伸縮装置部用)	接続部	ml	146.01	219.66	365.67	ブラック
	中央部・端部	〃	219.02	323.03	542.05	
	計	〃	365.03	542.69	907.72	
シール材(地覆部用)		l	0.75	0.75	1.50	
シール材(地覆部用)用プライマー		g	10.00	10.00	20.00	標準塗布量200g/m²
シール材(目地部用)		ml	305.40	—	305.40	
シール材(目地部用)用プライマー		g	4.00	—	4.00	標準塗布量200g/m²
補強鉄筋	4-D13×9.87	kg	39	—	39	0.995kg/m
	4-D13×15.59	〃	—	62	62	
	4-D13×3.12	〃	—	9	9	
	計	〃	39	71	110	
アンカー筋	D16×380	本	86	164	250	橋台部,桁部建設時に使用
	D16×190	〃	1	2	3	
	重量	kg	148	2	150	1.56kg/m
無収縮モルタル	σ ck =30N/mm²	m³	0.631	1.094	1.725	
アスファルト		〃	0.286	0.520	0.806	

型式	規格	単位	A1	A2	合計	備考
			車道用	車道用		
HDJ-CV-R20同等以上	定尺(L=900)	本	—	17	17	鋳鉄製・荷重支持型
	端部	〃	—	5	5	
HDJ-CV-R40同等以上	定尺(L=900)	〃	9	—	9	
	定尺(L=450)	〃	1	—	1	
	端部	〃	2	—	2	

A1側

■ 伸縮装置

HDJ-CV-R40 同等以上 …… 本体重量： 85.6 kg/1.8m
設置距離 L = 9.864 m

■ 型枠(軟質ウレタンフォーム)

(幅※： 50 mm × 高さ※： 120 mm)

※幅＝床版遊間＋型枠かかり代(20mm)

※高さ=(適用最大床版遊間)もしくは(箱抜き空間+余裕量20mm)のどちらか値の大きい方

- ・箱抜き空間は止水材下面～床版上面までの寸法
- ・高さに適用最大床版遊間を考慮するのは、冬季の遊間拡大に伴い、型枠高さ/幅を逆にしても使用できるよ

- ・伸縮装置部 L = 9.864 m

- ・地覆部 ※幅＝地覆幅 ， 高さ＝地覆高さ+製品高さ

$$L_w = \text{幅} + \text{高さ} = 849 \text{ mm} + 395 \text{ mm} = 1.244 \text{ m}$$

$$\text{合計} \quad L_{wc} = 1.244 \quad \text{m}$$

- 目地部

$$364 \text{ mm} + 145 \text{ mm} = 0.509 \text{ m}$$

■ シール材(伸縮装置部)

- ・ 接続部

(塗布面積：14,601 mm²，塗布厚：1 mm，箇所数 10 箇所)

$$V_j = 14,601 \text{ mm}^2 \times 1 \text{ mm} \times 10 \text{ 箇所} = 146.01 \text{ ml}$$

- ・ 両端部および中央部

(塗布面積：14,601 mm²，塗布厚：5 mm，箇所数 3 箇所)

$$V_e = 14,601 \text{ mm}^2 \times 5 \text{ mm} \times 3 \text{ 箇所} = 219.02 \text{ ml}$$

■ シール材(地覆部)

$$\begin{aligned} \text{充填断面積} \quad A &= \text{遊間幅} \times \text{充填厚(t)} \\ &= 30 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} = 600 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{地覆部} \quad V_w &= A \times L_w \\ &= 600 \text{ mm}^2 \times 1244 \text{ mm} = 746.40 \text{ m}\ell \end{aligned}$$

$$\text{合計} \quad V_{wc} = 746.40 \text{ m}\ell = 0.75 \text{ }\ell$$

■ シール材(地覆部)用プライマー

・・・ 標準塗布量： 200 g/m²

$$\begin{aligned} \text{地覆部} \quad A_w &= L_w \times \text{充填厚(t)} \times 2 \text{ 面} \\ &= 1244 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} \times 2 \text{ 面} \\ &= 0.050 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$W_w = A_w \times \text{標準塗布量} = 0.050 \text{ m}^2 \times 200 \text{ g/m}^2 = 10.00 \text{ g}$$

$$\text{合計} \quad W_{wc} = 10.00 \text{ g}$$

■ シール材(目地部)

$$\begin{aligned} \text{充填断面積} \quad A &= \text{遊間幅} \times \text{充填厚(t)} \\ &= 30 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} = 600 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{目地部} \quad V_w &= A \times L_w \\ &= 600 \text{ mm}^2 \times 509 \text{ mm} = 305.40 \text{ m}\ell \end{aligned}$$

$$\text{合計} \quad V_{wc} = 305.40 \text{ m}\ell$$

■ シール材(目地部)用プライマー

・・・ 標準塗布量： 200 g/m²

$$\begin{aligned} \text{目地部} \quad A_w &= L_w \times \text{充填厚(t)} \times 2 \text{ 面} \\ &= 509 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} \times 2 \text{ 面} \\ &= 0.020 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$W_w = A_w \times \text{標準塗布量} = 0.020 \text{ m}^2 \times 200 \text{ g/m}^2 = 4.00 \text{ g}$$

$$\text{合計} \quad W_{wc} = 4.00 \text{ g}$$

■ 補強鉄筋

・D13(0.995kg/m)

$$4 \text{ 本} \quad D13 \times 9.870 \text{ m} \cdots \cdots 39 \text{ kg}$$

■ アンカー筋

・U字筋アンカー

$$D16 \times 380 \cdots \cdots N = 86 \text{ 本}$$

$$86 \text{ 本} \quad D16 \times 0.380 \text{ m} \cdots \cdots 51 \text{ kg}$$

・L字筋アンカー

$$D16 \times 190 \cdots \cdots N = 1 \text{ 本}$$

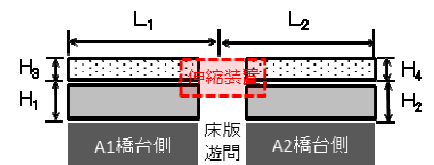
$$1 \text{ 本} \quad D16 \times 0.190 \text{ m} \cdots \cdots 1 \text{ kg}$$

■ 無収縮モルタル

・伸縮装置部

$$\begin{aligned} A_m &= (L_1 - \text{床版遊間} \div 2) \times H_1 \\ &+ (L_2 - \text{床版遊間} \div 2) \times H_2 \\ &= (350 \text{ mm} - 30 \text{ mm} \div 2) \times 95 \text{ mm} \\ &+ (350 \text{ mm} - 30 \text{ mm} \div 2) \times 95 \text{ mm} \\ &= 0.064 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$V_m = A_m \times L = 0.064 \text{ m}^2 \times 9.864 \text{ m} = 0.631 \text{ m}^3$$



伸縮装置設置断面図

■ アスファルト合材

$$\begin{aligned} A_{as} &= (L_1 - \text{製品幅} \div 2) \times H_3 \\ &+ (L_2 - \text{製品幅} \div 2) \times H_4 \\ &= (350 \text{ mm} - 116 \text{ mm} \div 2) \times 50 \text{ mm} \\ &+ (350 \text{ mm} - 116 \text{ mm} \div 2) \times 50 \text{ mm} \\ &= 0.029 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$V_{as} = A_{as} \times L = 0.029 \text{ m}^2 \times 9.864 \text{ m} = 0.286 \text{ m}^3$$

A2側

■ 伸縮装置

HDJ-CV-R20 同等以上 …… 本体重量： 78.2 kg/1.8m
設置距離 L = 17.931 m

■ 型枠(軟質ウレタンフォーム)

(幅※： 50 mm × 高さ※： 90 mm)

※幅 = 床版遊間 + 型枠かかり代(20mm)

※高さ = (適用最大床版遊間)もしくは(箱抜き空間+余裕量20mm)のどちらか値の大きい方

- ・箱抜き空間は止水材下面～床版上面までの寸法
- ・高さに適用最大床版遊間を考慮するのは、冬季の遊間拡大に伴い、型枠高さ/幅を逆にしても使用できるよう

・伸縮装置部 $L = 17.931 \text{ m}$

・地覆部 ※幅＝地覆幅，高さ＝地覆高さ＋製品高さ

$$L_w = \text{幅} + \text{高さ} = 849 \text{ mm} + 395 \text{ mm} = 1.244 \text{ m}$$

$$\text{合計 } L_{wc} = 1.244 \text{ m}$$

■ シール材(伸縮装置部)

- ・ 接続部

(塗布面積：12,921 mm²，塗布厚：1 mm，箇所数 17 箇所)

$$V_j = 12,921 \text{ mm}^2 \times 1 \text{ mm} \times 17 \text{ 箇所} = 219.66 \text{ ml}$$

- ・ 両端部および中央部

(塗布面積：12,921 mm²，塗布厚：5 mm，箇所数 5 箇所)

$$V_e = 12,921 \text{ mm}^2 \times 5 \text{ mm} \times 5 \text{ 箇所} = 323.03 \text{ ml}$$

■ シール材(地覆部)

$$\begin{aligned} \text{充填断面積} \quad A &= \text{遊間幅} \times \text{充填厚}(t) \\ &= 30 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} = 600 \text{ mm}^2 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{地覆部} \quad V_w &= A \times L_w \\ &= 600 \text{ mm}^2 \times 1244 \text{ mm} = 746.40 \text{ m}\ell \end{aligned}$$

$$\text{合計} \quad V_{wc} = 746.40 \text{ m}\ell = 0.75 \ell$$

■ シール材(地覆部)用プライマー …… 標準塗布量 : 200 g/m²

$$\begin{aligned} \text{地覆部} \quad A_w &= L_w \times \text{充填厚}(t) \times 2 \text{ 面} \\ &= 1244 \text{ mm} \times 20 \text{ mm} \times 2 \text{ 面} \\ &= 0.050 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$W_w = A_w \times \text{標準塗布量} = 0.050 \text{ m}^2 \times 200 \text{ g/m}^2 = 10.00 \text{ g}$$

$$\text{合計} \quad W_{wc} = 10.00 \text{ g}$$

■ 補強鉄筋

・D13(0.995kg/m)

$$4 \text{ 本} \quad D13 \times 15.590 \text{ m} \cdots \cdots 62 \text{ kg}$$

$$4 \text{ 本} \quad D13 \times 2.350 \text{ m} \cdots \cdots 9 \text{ kg}$$

■ アンカー筋

・U字筋アンカー

$$D16 \times 380 \cdots \cdots N = 164 \text{ 本}$$

$$164 \text{ 本} \quad D16 \times 0.380 \text{ m} \cdots \cdots 97 \text{ kg}$$

・L字筋アンカー

$$D16 \times 190 \cdots \cdots N = 2 \text{ 本}$$

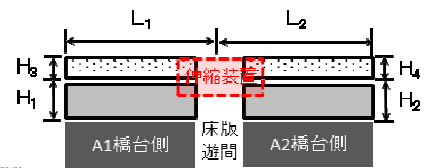
$$2 \text{ 本} \quad D16 \times 0.190 \text{ m} \cdots \cdots 1 \text{ kg}$$

■ 無収縮モルタル

・伸縮装置部

$$\begin{aligned}
 A_m &= (L_1 - \text{床版遊間} \div 2) \times H_1 \\
 &+ (L_2 - \text{床版遊間} \div 2) \times H_2 \\
 &= (335 \text{ mm} - 30 \text{ mm} \div 2) \times 95 \text{ mm} \\
 &+ (335 \text{ mm} - 30 \text{ mm} \div 2) \times 95 \text{ mm} \\
 &= 0.061 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$V_m = A_m \times L = 0.061 \text{ m}^2 \times 17.931 \text{ m} = 1.094 \text{ m}^3$$



伸縮装置設置断面図

■ アスファルト合材

$$\begin{aligned}
 A_{as} &= (L_1 - \text{製品幅} \div 2) \times H_3 \\
 &+ (L_2 - \text{製品幅} \div 2) \times H_4 \\
 &= (335 \text{ mm} - 86 \text{ mm} \div 2) \times 50 \text{ mm} \\
 &+ (335 \text{ mm} - 86 \text{ mm} \div 2) \times 50 \text{ mm} \\
 &= 0.029 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$V_{as} = A_{as} \times L = 0.029 \text{ m}^2 \times 17.931 \text{ m} = 0.520 \text{ m}^3$$