部長	課長	総括担当	設計	精算	

設計書番号		事業名	惣領大窪線2号橋災害復旧事業(補助・能登半島地震関連)(継続費)

余裕期間制度対象工事

令和8年度

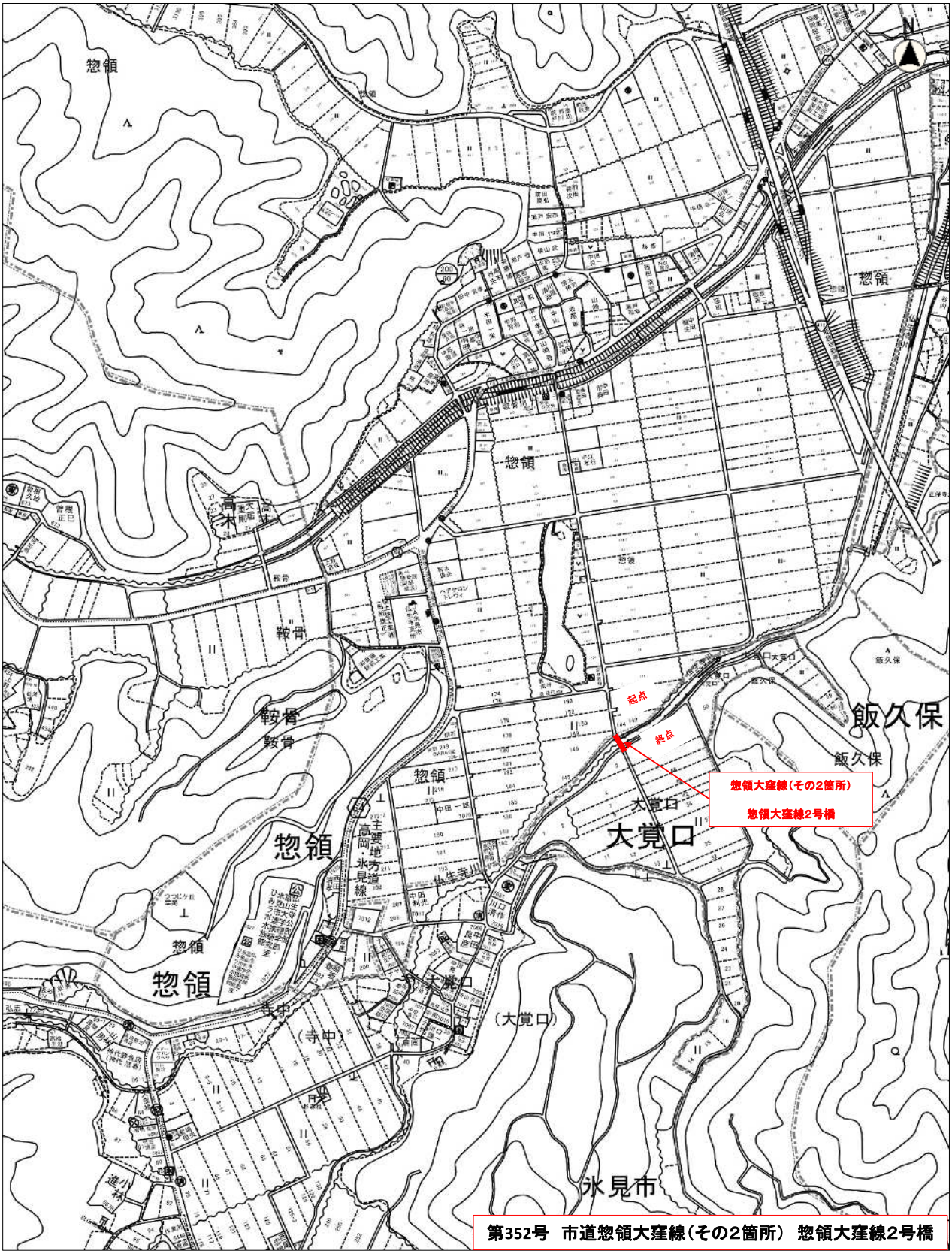
工事設計書

国災6年第352号 惣領大窪線2号橋橋梁災害復旧工事

設計金額 円 (内消費税額 円)

施工位置	氷見市 仏生寺 地内			
工期	当初着工	令和8年月日	変更着工	令和年月日
	当初竣工	令和11年3月19日	変更竣工	令和年月日

位置図



第352号　市道惣領大窪線（その2箇所）　惣領大窪線2号橋

縮尺　1：5000

国災6年第352号 惣領大窪線2号橋橋梁災害復旧工事　　氷　見　市　　仏生寺　　地 内

円　　（内消費税　　円）

工　期　令 和 8 年 月　日　～　令 和 11 年 3 月 19 日

≪工事概要≫

復旧延長	L=	17.6	m
道路幅員	W=	5	m
基礎工	N=	1	式
上部工撤去復旧	N=	1	式
下部工撤去復旧	N=	1	式
護岸工撤去復旧	N=	1	式

国災６年第３５２号　惣領大窪線２号橋災害復旧工事
特記仕様書

第１条（適用範囲）

本工事は、氷見市公共工事特記仕様書(共通編)、富山県土木部制定「土木工事共通仕様書」及びこの特記仕様書に基づき行うものとする。

第２条（工事の内容）

１　目　的

本工事は、公共土木施設災害復旧事業として道路災害復旧工事を行うものである。

２　工事施工場所

氷見市　仏生寺　地内

３　工事概要

別紙のとおり。

第３条（現場代理人の工事現場における常駐を要しない期間）

次のいずれかに該当し、かつ、発注者との連絡体制が確保されると認められる場合には、工事現場における常駐を要しない期間として取り扱うものとする。

① 契約締結後、現場事務所の設置、資機材の搬入又は仮設工事等が開始されるまでの期間
② 工事の全部の施工を一時中止している期間
③ 橋梁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 上記に掲げる期間のほか、工事現場において作業等が行われていない期間

第４条（施工計画）

受注者は、工事着手前に施工計画書を発注者に提出しなければならない。

段階確認、中間検査については、「土木部建設工事監督要領」を参考に、以下の事項の別を施工計画書に時系列で記載するものとする。

・受注者が自主的に管理する事項
・監督員確認を申し出る事項
・中間検査を申し出る事項

第５条（現場条件・施工条件等）

１　公道からの出入り等工事期間中の交通対策等については、工事の着手に先立ち道路管理者及び警察署に届出を行い、必要に応じ交通整理員を配置しなければならない。また、生活道路、作業道路の確保、安全対策について関係者と十分協議しなければならない。その際の協議内容を記録として施工計画書に添付するものとする

２　工事箇所に存在する地下埋設物については、工事の着手に先立ち地下埋設物管理者と綿密な連絡をとり十分協調を保つとともに、工事の施工方法、埋設物の防護方法等について協議して施工しなければならない。この協議の記録を、書面をもって監督員に報告しなければならない。

3　湧水及び用排水については、利用状況を把握し、現況機能の確保及び処理方針を検討し、書面をもって監督員に報告しなければならない。この、検討結果により設計内容と差異が生じる場合は、監督員に協議しその指示を仰ぐものとする。

4　近隣住民と施工時期、施工区域について十分な協議調整を行い、書面をもって監督員に報告しなければならない。それに伴う工程の変更があるときは、速やかに監督員に協議しその指示を仰ぐものとする。

5　苦情・要望等があった場合、書面をもって監督員に報告しなければならない。ただし緊急を要する場合は、書面に先立って口頭での報告を優先するものとする。

6　河川区域内での施工となることから、常に気象情報に注意し、洪水が予想されている場合はあらかじめ必要な措置をとること。また所定の品質を確保するために、気温や湿度等の気象条件に十分注意して施工すること。

第６条（工事材料）

1　ＪＩＳ規格品については使用前に材料使用届を提出するものとし、それ以外は使用承認願いを提出し監督員の承認を得なければならない。

2　本工事に使用する資材等は、品質が水準以上であり、かつ価格が適正である場合には県内地場産品を優先使用するものとする。

3　資材搬入計画を施工計画書に明示するものとし、必要に応じてメーカーからの出荷予定表を添付する。

4　資材検収については、監督員の指示したものを対象とする。

第７条（コンクリート）

コンクリートの圧縮強度試験のうち、初期の一試験は打設現場で採集したテストピースを標準養生後、試験機関に試験を依頼しなければならない。

コンクリートの配合は次表のとおりとする。

呼び強度 (N/mm2)	スランプ (cm)	粗骨材の最大寸法	W/C (%)	C (kg/m3)	セメントの種類	使用目的
18	8	25	60 以下		BB	護岸基礎コンクリート、大型ブロック胴込コンクリート、天端コンクリート、張コンクリート
18	8	40	60 以下		BB	小口止コンクリート
30	18	25	55 以下		BB	場所打杭
24	12	40	55 以下		BB	橋台、地覆
18	8	40	65 以下		BB	均しコンクリート
30	12	25	50 以下		BB	橋体コンクリート

コンクリートの水セメント比については、上記のコンクリート配合を順守すること。指定した呼び強度に対して、水セメント比が確保できない場合は上位規格を用いるものとする。

第８条（建設リサイクル法の対象建設工事）

１　本工事は、建設工事に係る資源の再資源化等に関する法律（以下「建設リサイクル法」という。）の対象建設工事であり、特定建設資材について分別解体等及び再資源化等を実施するものとする。

２　受注者は、建設リサイクル法１２条に基づき、施工計画書に以下の内容を明記し、監督員へ説明するものとする。

・解体工事である場合は、解体する建築物等の構造
・新築工事等である場合は、使用する特定建設資材の種類
・工事着手の時期及び工程の概要　　・分別解体等の計画
・解体工事である場合は、解体する建築物等に用いられた建設資材の量の見込み

３　本工事における特定建設資材の分別解体等・再資源化等については、以下の積算条件を設定しているが、工事請負契約書「６解体工事に要する費用等」に定める事項は契約締結時に発注者と受注者の間で確認されるものであるため、発注者が積算上条件明示した以下の事項と別の方法であった場合でも変更の対象としない。ただし、工事発注後に明らかになった事情により、予定した条件により難い場合は、監督員と協議するものとする。

①　分別解体等の方法

	工程	作　業　内　容	分別解体等の方法（解体工事のみ）
工程ごとの作業内容及び解体工法	①　仮設	仮設工事　□有　□無	□　手作業 □　手作業・機械作業の併用
	②　土工	土工事　□有　□無	□　手作業 □　手作業・機械作業の併用
	③　基礎	基礎工事　■有　□無	□　手作業 ■　手作業・機械作業の併用
	④　本体構造	本体構造の工事　■有　□無	□　手作業 ■　手作業・機械作業の併用
	⑤　本体付属品	本体付属品の工事　■有　□無	□　手作業 ■　手作業・機械作業の併用
	⑥　その他 （　　）	その他の工事　□有　□無	□　手作業 □　手作業・機械作業の併用

②　再資源化等をする特定建設資材廃棄物の種類及び再資源化施設の場所

特定建設資材廃棄物の種類	再資源化施設の場所	運搬距離
コンクリート殻（鉄筋）	氷見市上田子地内	L=5.8km
コンクリート殻（無筋）	氷見市上田子地内	L=6.3km
アスファルト殻	氷見市上田子地内	L=6.3km

※上記②については積算上の明示条件であり、再資源化施設を指定するものではない。なお、受注者の提示する施設と異なる場合においても設計変更の対象としない。ただし、施設の受入が困難な場合等、受注者の責によるものでない事項についてはこの限りではない。

４　受注者は、特定建設資材の分別解体等・再資源化等が完了したときは、建設リサイクル法１８条に基づき、以下の事項を書面に記載し、監督員に報告する。なお、書面は「建設リサイクルガイドライン（富山県土木部）（平成１４年６月）」に定めた様式１〔再生資源利用計画書（実施書）〕及び様式２〔再生資源利用促進計画書（実施書）〕を兼ねるものとする。

・再資源化が完了した年月日
・再資源化をした施設の名称及び所在地
・再資源化に要した費用

５　受注者は、処理の一連の流れを証するものとして完成時に以下の書類を提出するものとする。

①　廃材の積込写真（車番、最大積載量が確認できるもの：対象　抽出）
②　仮置がある場合は、仮置場への搬入状況及び処分地へ搬出する際の廃材積込写真（車番、最大積載量が確認できるもの：対象　抽出）
③　　処分地への搬入状況（処分地がわかるもの：抽出）

第９条（請負代金内訳書の提出について）

受注者は、請負代金内訳書を作成し、工事請負契約締結後７日以内に発注者に提出すること。

第 10 条（工事書類の簡素化の試行について）

１　本工事は、工事書類の簡素化を目的とした試行対象工事である。
２　試行は、工事書類の簡素化試行要領（案）（令和７年４月　富山県土木部）に基づき実施するものとする。
３　これらに定められていない場合は監督員と協議するものとする。

第 11 条（現場代理人兼務要件について）

本工事における現場代理人の別工事との兼務について、兼務できる工事の件数は５件まで（同工種の場合に限る。工種が異なる場合は３件まで、災害復旧工事以外の工事は、他の発　注機関の工事を含め２件まで）とする。

ただし、兼務する工事に他の発注機関の工事が含まれる場合、その発注機関に兼務が可能か否か事前に確認し、承認を受けるものとする。

第 12 条（余裕期間制度（フレックス方式）対象工事）

１　本工事は、円滑な工事施工体制の確保を図るため、全体工期の範囲内で受注者が工事の始期及び終期を設定することができる工事であり、氷見市建設工事に係る余裕期間制度（フレックス方式）試行要領に 基づき実施するものとする。
２　工事の始期の期限は契約締結日の翌日から９０日、工事の終期の期限は令和 11 年３月 19 日 とする。
３　受注者は、工事の始期後１４日以内に施工計画書を発注者に提出するものとする。
４　受注者は、受注時のコリンズ（ＣＯＲＩＮＳ）への登録については、工事の始期後１０日（休日を除く。）以内 に登録するものとする。

５　受注者は、工事の始期後に速やかに、退職金制度届出書を発注者に提出するものとする。
６　余裕期間内に行う資機材の準備及び、技能労働者の手配などの準備等に必要な現地への立入り（工事着手以外の行為とする）については、発注者に了解を得るとともに関係法令等に基づく必要な手続きを行うものとする。
７　その他この特記仕様書に記載のないことについては、氷見市建設工事に係る余裕期間制度（フレックス方式）試行要領によるものとする。

第 13 条（工程関係）

１　本工事のうち、河川区域（河道内）に係る部分の工事、及び、足場工の取り外しについては、非出水期の期間内で完成するものとする。
２　不測の事態が生じそれまでに工事を完成できないと予想される場合は、事前に監督員と対策を協議しなければならない。

第 14 条（特許使用料の支払い等）

１　本特許の使用に係る特許権者(エーイージャパン(株))との手続きは受注者が行うものとし、受注者はその使用に関する一切の責任を負うものとする。また、工事契約請負時には、ＥＳＢ施工技術者認定登録証またはＥＳＢ施工技術者講習修了証の写しを契約書と同時に提出すること。
２　受注者は、工事請負契約日から 60 日以内に本特許の使用に係る特許使用料を特許権者に支払うものとする。特許権者はその証明として特許実施承諾書（兼特許使用料受領証明証）を発行し、受注者は上記の特許実施承諾証を監督員に提出し、確認を受けるものとする。
３　受注者は、ＥＳＢ施工技術者認定登録証またはＥＳＢ施工技術者講習修了証を有する技術者を必ず現場に配置し、その指示に従って適正に施工管理を行うこと。もし指示に従わない場合には、特許実施承諾を取り消されることもあるため注意すること。この場合、受注者はいかなる損害賠償請求も行うことはできない。
４　受注者は、本橋の施工管理に必要な技術資料（施工マニュアル等）の最新版データを一般社団法人イージースラブ橋協会（以下「ESB 協会」という。）の管理するインターネットサイトから入手し、工事着手前に施工管理方法等の確認を行うこと。もし疑義がある場合には、遅延なく ESB 協会会員または ESB 協会事務局に問い合わせを行い、疑義を解決した後に工事着手すること。

第 15 条（遠隔地からの建設資材の調達に係る設計変更の試行）

次の資材については、以下の調達地域等から調達することを想定しているが、安定的な確保を図るために、当該調達地域等以外から調達せざるを得ない場合には、事前に監督員と工事打合簿により協議するものとする。また、購入費用及び輸送費等に要した費用について、証明書類（実際の取引伝票等）を監督員に提出するものとし、その費用について設計変更することとする。

なお、受注者の責めに帰すべき事由による増加費用については、設計変更の対象としない。受注者から提出された資料に虚偽の申告があった場合については、法的措置及び指名停止等の措置を行う場合がある。

資　材　名	規　格	調達地域等
生コンクリート	18-8-25BB、18-8-40BB 24-12-40BB、30-12-25BB 30-18-25BB	氷見地区
砕石	RC-40　M-30	氷見地区
アスファルト合材	密粒度 AC 20FA	氷見地区

第 16 条（労働者確保に関する積算方法の試行工事）

1　本工事は、「共通仮設費（率分）のうち営繕費」及び「現場管理費のうち労務管理費」の下記に示す費用（以下「実績変更対象費」という。）について、工事実施にあたって不足する技術者や技能者を広域的に確保せざるを得ず、契約締結後、労働者確保に要する方策に変更が生じ、土木工事標準積算基準書の金額相当では適正な工事の実施が困難になった場合に、実績変更対象費の支出実績を踏まえて設計変更することができる試行工事である。

営 繕 費：労働者送迎費、宿泊費、借上費 （宿泊費、借上費については労働者確保に係るものに限る。）

労務管理費：募集及び解散に要する費用、賃金以外の食事、通勤等に要する費用

2 本工事の予定価格の算出の基礎とした設計額（土木工事標準積算基準書に基づき算出した額）における実績変更対象費の割合は次のとおりである。

1）共通仮設費（率分）に占める実績変更対象費（労働者送迎費、宿泊費、借上費）の割合：11.25％

2）現場管理費に占める実績変更対象費（募集及び解散に要する費用、賃金以外の食事、通勤等に要する費用）の割合：1.27％

3 契約締結後、実績変更対象費の設計変更が必要となった場合、受注者は、速やかに「実績変更対象費に係る実施計画書」（様式１）を提出し、監督員と協議を行う。「実績変更対象費に係る実施計画書」（様式１）には労働者確保に係る契約時点の費用に、地域外からの労働者確保に必要な費用の見込み額（税抜き）を加え記載する。

第 17 条（１日未満で完了する作業の積算（アスファルト舗装工））

1　「１日未満で完了する作業の積算」（以下、「１日未満積算基準」と言う。）は変更積算のみに適用する。

2　受注者は、施工パッケージ型積算と実際の施工にかかった費用に乖離があった場合に、１日未満積算基準の適用について協議の発議を行うことができる。

3　同一作業員の作業が他工種の作業との組合せで１日以上の作業となる場合には、１日未満積算基準は適用しない。

4　受注者は、協議に当たって、１日未満積算基準に該当することを示す書面その他協議に必要となる根拠資料として日報（施工内容・施工数量・作業時間を記入したもの）及び実際の費用がわかる資料（見積書、契約書、請求書等）等を監督員に提出すること。 実際の費用がわかる資料（見積書、契約書、請求書等）により、施工パッケージ型積算基準との乖離が確認できない場合には、１日未満積算基準は適用しない。

４　受注者の責によらず、交通等の制約により日々の作業量が制約される場合、別途考慮出来るものとする。

第 18 条（橋梁台帳の作成）

１　受注者は、本工事の完成に伴い、完成した橋梁の諸元を整理し、橋梁台帳を作成するものとする。橋梁台帳には、橋梁名称、路線名、所在地、河川名、橋長、幅員、橋梁形式、径間数、上部工形式、下部工形式、基礎工形式、完成年月その他必要な事項を記載するものとする。

２　既設橋梁に係る橋梁台帳がある場合は、本工事による撤去及び新設の内容を反映し、完成後の橋梁諸元に更新するものとする。橋梁台帳の作成にあたっては、完成図書及び出来形管理資料等との整合を図るものとし、提出方法及び電子データの形式については監督員と協議するものとする。

３　橋梁台帳の作成に要する費用は、工事費に含むものとする。

第 19 条（請負代金の支払額および前払金）

１　各年度における発注者から受注者に支払う請負代金の上限は以下のとおりとする。

・令和８年度：１００，０００，０００円

・令和９年度：１００，０００，０００円

・令和１０年度：８０，２６９，０００円

２　氷見市工事請負契約約款第 34 条第１項の前払金については、以下のとおり読み替えるものとする。

（前払金）

第 34 条１　受注者は、　～　各年度における支払い上限額の１０分の４以内の前払金を発注者に請求することができる。

第 20 条（借地および用地買収について）

１　監督員の承認を受けた仮設計画において、民有地を借地する必要がある場合の借地料については、原則発注者が負担するものとする。

２　前項の借地に係る交渉等にあたっては、受注者は事前に発注者と協議し、発注者の承諾を得たうえで行うものとする。受注者は、土地所有者等との協議内容及び合意事項について、随時発注者に報告するものとする。

３　受注者は、用地買収に必要となる施工計画、必要面積、使用目的その他の資料の作成等について、発注者に協力するものとする。

４　借地した土地については、借地期間の終了後、受注者の責任において、借地前の状態を基本として原形復旧するものとする。ただし、土地所有者等との協議により別途の復旧方法を定めた場合は、この限りではない。

５　本条に定めのない事項又は土地所有者等との協議により特別な対応が必要となった事項については、発注者と受注者が協議のうえ決定するものとする。

第 21 条（その他）

1　受注者は、工事着手前及び工事中に必要の都度、工事内容を近隣住民に周知し、協力を求めるため必要な措置を講じなければならない。

2　受注者は、工事に先立ち掘削位置、工法、交通保安設備等について関係官公署等への手続きを行い、許可条件、指示事項等の確認をしなければならない。

3　受注者は、工事の施工に当り特記仕様書に示された、または、監督員が指示した施工段階において段階確認、中間検査を受けなければならない。

4　その他、定めがない事項について疑義が生じた場合は、その都度監督員に報告し協議するものとする。

総 括 情 報 表

事務所	1001 道路課
設計書名	実施設計書　　当初
変更回数	0
適用単価	1　実施単価
適用単価地区	06 氷見地区
単価適用年月日	0-08.09.15(0)
諸経費体系	1　公共

	当　世　代	前　世　代
前払率	40	
諸経費工種	03　道路構造物	
労務費補正	01　割増なし	
電力区分	01　臨時高圧電力	
施工地域区分	12　補正無し	
寒冷地区分	01　補正なし	
緊急工事区分	00　通常	
契約保証区分	01　金銭的保証	
現場環境改善費	00　計上しない	
週休2日工事補正	00　計上しない	
消費税率（%）	10	

氷　見　市

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費					X1000
橋梁下部					Y1605
橋台工					Y260504
作業土工					Y36010601
床掘り		式			Y4601060101
基面整正	130	m2			SP2012 0 施工　第0-0001号表
埋戻し		式			Y4601060102
埋戻し 施工方法　最小埋戻幅4m以上	400	m3			SP2014 0 A=1,D=1 施工　第0-0002号表
舗装工					Y260202

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
構造物取壊し工					Y36011202
舗装版切断		式			Y4601120216
舗装版切断 ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版	43	m			SP4028　0 A=1,B=1,E=1 施工　第0-0003号表
舗装版破砕		式			Y4601120202
舗装版破砕 ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 障害等　無し	54	m2			SP4027　0 A=1,B=1,C=1,D=4,F=1,H=1 施工　第0-0004号表
運搬処理工					Y36011217
殻運搬		式			Y4601121701
殻運搬	3	m3			V0100　0 施工　第0-0005号表
殻処分		式			Y4601121703

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
＊処分費等＊					#0044
アスファルト廃材処理費	3	m3			V0101 0 施工 第0-0008号表
ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装工					Y36020203
下層路盤(車道・路肩部)		式			Y4602020301
下層路盤（車道・路肩部） 全仕上り厚150mm	66	m2			SP4002 0 A=150,B=1,C=3,D=1,E=1 施工 第0-0009号表
上層路盤(車道・路肩部)		式			Y4602020302
上層路盤（車道・路肩部） 全仕上り厚100mm	66	m2			SP4004 0 A=2,D=100,E=1,H=1,J=1,N=1,P=1 施工 第0-0010号表
表層(車道・路肩部)		式			Y4602020304
表層工（車道・路肩部）	66	㎡			V0102 0 施工 第0-0011号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
石･ﾌﾞﾛｯｸ積(張)工					Y260107
構造物取壊し工					Y36011202
ｺﾝｸﾘｰﾄ構造物取壊し		式			Y4601120201
構造物とりこわし工（機械） 無筋構造物 ブロック積	58	m3			SS090　0 A=1,B=1,C=1,D=1,E=1 施工　第0-0014号表
運搬処理工					Y36011217
殻運搬		式			Y4601121701
殻運搬 ｺﾝｸﾘｰﾄ(無筋)構造物とりこわし 機械積込 既設護岸	58	m3			SP2081　0 A=1,B=1,C=1,D=3 施工　第0-0015号表
殻処分		式			Y4601121703
＊処分費等＊					#0044

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート廃材処理費	58	m3			TCM94 0
現場打基礎ｺﾝｸﾘｰﾄ		式			Y4601070201
現場打基礎コンクリート 基礎砕石　無し 一般養生･特殊養生(練炭)	3	m3			SP2045 0 A=1,B=2,C=1,D=1,E=1 施工　第0-0016号表
大型ﾌﾞﾛｯｸ積		式			Y4601070220
大型ブロック積 水抜きﾊﾟｲﾌﾟ　無し	144	m2			SP2124 0 A=1,B=2,D=1 施工　第0-0017号表
胴込・裏込コンクリート	48	m3			SP2040 0 A=2,B=1,C=1,E=1,F=1 施工　第0-0018号表
胴込・裏込材(砕石)		式			Y4601070212
胴込・裏込材（砕石） 大型ﾌﾞﾛｯｸ	47	m3			SP2041 0 A=2,B=2,C=1 施工　第0-0019号表
吸出し防止材(全面)設置		式			Y4601070213

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
吸出し防止材（全面）設置	110	m2			SP2043 0 施工 第0-0020号表
現場打天端ｺﾝｸﾘｰﾄ		式			Y4601070204
現場打天端コンクリート	3	m3			SP2046 0 A=1,B=1,C=1,D=1 施工 第0-0021号表
現場打小口止コンクリート	6	m3			SP2136 0 A=2,B=1,D=1,E=1 施工 第0-0022号表
目地板 瀝青繊維質 ｔ＝10	19	m2			SP2076 0 A=1,B=2 施工 第0-0023号表
張コンクリート工					Y4900000000
コンクリート打設工（張りコンクリート工） 防草コンクリート 目地材 有り	41	m2			S5396 0 A=3,B=1,C=3,D=1,E=10,F=2,J=1,K=1 施工 第0-0024号表
型枠 一般型枠 鉄筋･無筋構造物	41	m2			SP2084 0 A=1,B=1 施工 第0-0025号表
胴込・裏込材（砕石） 間知･平･連節･緑化ﾌﾞﾛｯｸ	6	m3			SP2041 0 A=1,B=2,C=1 施工 第0-0026号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
作業土工					Y36010701
床掘り(掘削)		式			Y4601070103
積込（ルーズ） 土砂 土量50,000m3未満	15	m3			SP2007　0 A=1,B=1 施工　第0-0027号表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊･玉石混り土含む)	15	m3			SP2002　0 A=1,B=1,C=1,D=1,E=9 施工　第0-0028号表
路体（築堤）盛土 2.5m未満 護岸工	15	m3			SP2004　0 A=1,D=1 施工　第0-0029号表
掘削 土砂 ｵｰﾌﾟﾝｶｯﾄ	110	m3			SP2001　0 A=1,B=1,C=2,D=1,E=3 施工　第0-0030号表
床掘り 土砂 施工方法　標準	98	m3			SP2010　0 A=1,B=1,C=1,D=1,E=1 施工　第0-0031号表
埋戻し 施工方法　最大埋戻幅1m以上4m未満	42	m3			SP2014　0 A=3,D=1,E=1,F=1 施工　第0-0032号表
法面整形 切土部	140	m2			SP2027　0 A=2,C=2,D=1,E=1 施工　第0-0033号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
法面整形 盛土部 法面締固め　有り	16	m2			SP2027　0 A=1,B=1,C=2,D=1,E=1 施工　第0-0034号表
残土処理工					Y36010305
残土等処分		式			Y4601030504
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊･玉石混り土含む)	150	m3			SP2002　0 A=1,B=1,C=1,D=1,E=9 施工　第0-0028号表
＊処分費等＊					#0044
公共用残土仮置場（搬入）	180	m3			TST07　0
管渠工					Y36010902
ﾋｭｰﾑ管(B形管)		式			Y4601090203
ヒューム管（B形管） 200mm 各種	6	m			SP2055　0 A=1,B=1,C=1,D=1,E=3,G=1,I=1,K=1 施工　第0-0035号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
ヒューム管（B形管） 250mm 各種	6	m			SP2055 0 A=1,B=2,C=1,D=1,E=3,G=1,I=1,K=1 施工 第0-0036号表
ヒューム管（B形管） 300mm 各種	6	m			SP2055 0 A=1,B=3,C=1,D=1,E=3,G=1,I=1,K=1 施工 第0-0037号表
擁壁工					Y260106
場所打擁壁工（構造物単位）					Y36010611
小型擁壁		式			Y4601061101
小型擁壁 0.5m以上0.6m未満 基礎砕石 無し	8	m3			SP2047 0 A=1,B=1,C=1,D=2,E=1,G=1 施工 第0-0038号表
床版工					Y260305
旧橋撤去工					Y39000000
舗装版破砕		式			Y4601120202

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
アスファルト舗装版破砕・積込み 旧橋撤去工	0.8	m3			SP2110 0 施工 第0-0039号表
鋼製高欄撤去					Y4900000000
高欄撤去 旧橋撤去工	26	m			SP2109 0 施工 第0-0040号表
桁材撤去					Y4900000000
排水装置及び添架管撤去	3	m			V9001 0 施工 第0-0041号表
伸縮装置縁切	8	m			V9002 0 施工 第0-0042号表
構造物とりこわし工（人力） 鉄筋構造物 地覆部	5	m3			SS090 0 A=2,B=2,C=1,D=1 施工 第0-0043号表
構造物とりこわし工（機械） 鉄筋構造物 胸壁先行撤去	1	m3			SS090 0 A=2,B=1,C=1,D=1,E=1 施工 第0-0044号表
コアボーリング工法による削孔 削孔径50mm	20	m			V9003 0 施工 第0-0045号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
ワイヤーソーイング工法切断					V9004 0
	59	㎡			施工 第0-0046号表
支承縁切り					V9005 0
	20	基			施工 第0-0047号表
主桁撤去工 トラッククレーン工法					V9006 0
		日			施工 第0-0048号表
構造物とりこわし工（機械） 鉄筋構造物					SS090 0 A=2,B=1,C=1,D=1,E=1
	23	m3			施工 第0-0049号表
アスファルト塊運搬 旧橋撤去工					SP2115 0 A=1,B=9
	1	m3			施工 第0-0050号表
殻運搬 ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込					SP2081 0 A=2,B=1,C=1,F=3
	29	m3			施工 第0-0051号表
床掘り 土砂 施工方法 上記以外(小規模) A1橋台					SP2010 0 A=1,B=5
	5	m3			施工 第0-0052号表
＊処分費等＊					#0044
アスファルト廃材処理費					TAK23 0
	1	m3			

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート廃材処理費	29	m3			TCY94 0
橋台工					Y260504
作業土工					Y36010701
床掘り(掘削)		式			Y4601070103
床掘り 土砂 施工方法　標準	470	m3			SP2010 0 A=1,B=1,C=4,D=2,E=1 施工　第0-0053号表
撤去工					Y39000000
構造物撤去 橋台					Y4900000000
構造物とりこわし工（機械） 鉄筋構造物 胸壁先行撤去	50	m3			SS090 0 A=2,B=1,C=1,D=1,E=1 施工　第0-0044号表
殻運搬 ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込	50	m3			SP2081 0 A=2,B=1,C=1,F=3 施工　第0-0051号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
＊処分費等＊					#0044
コンクリート廃材処理費	50	m3			TCY94　0
構造物撤去 旧橋本体					Y4900000000
低振動フレキシブルケーシング併用WJ杭撤去		日			V9007　0 施工　第0-0054号表
構造物とりこわし工（機械） 鉄筋構造物	43	m3			SS090　0 A=2,B=1,C=1,D=1,E=1 施工　第0-0049号表
殻運搬 ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込	43	m3			SP2081　0 A=2,B=1,C=1,F=3 施工　第0-0051号表
＊処分費等＊					#0044
コンクリート廃材処理費	43	m3			TCY94　0
作業土工					Y36010701

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
埋戻し 施工方法　最小埋戻幅4m以上	200	m3			SP2014　0 A=1,D=1 施工　第0-0002号表
場所打杭工					Y36050403
場所打杭		式			Y4605040301
全回転式オールケーシング工 設計杭径1,000mm 設計杭長30.5ｍ A1	2	本			S2550　0 A=1,B=33.6,C=0,D=0,E=0,F=0,G=0,H=30.5,I=2,J=0,L=2466,Q=0,S=0,X=0,Y=1,Z=1,27=1 施工　第0-0055号表
全回転式オールケーシング工 設計杭径1,000mm 設計杭長30ｍ A2	2	本			S2550　0 A=1,B=33.2,C=0,D=0,E=0,F=0,G=0,H=30.0,I=2,J=0,L=2436,Q=0,S=0,X=0,Y=1,Z=1,27=1 施工　第0-0062号表
機械式継手 US-22-22同等品	320	個			W0001
機械式継手 UW-22-22同等品	320	個			W0001
機械式継手 Z-22同等品	160	個			W0001
積込（ルーズ） 土砂 土量50,000m3未満	95	m3			SP2007　0 A=1,B=1 施工　第0-0027号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊･玉石混り土含む)	95	m3			SP2002 0 A=1, B=1, C=1, D=1, E=9 施工 第0-0028号表
＊処分費等＊					#0044
公共用残土仮置場（搬入）	110	m3			TST07 0
橋台躯体工					Y36050414
ｺﾝｸﾘｰﾄ		式			Y4605041403
コンクリート 無筋･鉄筋構造物 ﾊﾞｯｸﾎｳ(ｸﾚｰﾝ機能付)打設 枕コンクリート	0.4	m3			SP2082 0 A=1, B=3, C=16, E=2, L=1, R=1 施工 第0-0064号表
橋台・橋脚ｺﾝｸﾘｰﾄ打設（橋台・橋脚工(2)） 24－12－40高炉 W/C≦55％	38	m3			S7301 0 A=8, C=1, D=2, E=1 施工 第0-0065号表
鉄筋		式			Y4605041404
鉄筋工 加工・組立 一般構造物 異形棒鋼	621	kg			S5330 0 A=3, B=1, C=6, D=0, E=1 施工 第0-0067号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋工　加工・組立 一般構造物	1,560	kg			S5330　0 A=3,B=1,C=6,D=0,E=1 施工　第0-0069号表
型枠		式			Y4605041405
型枠 一般型枠 鉄筋･無筋構造物	67	m2			SP2084　0 A=1,B=1 施工　第0-0025号表
均しｺﾝｸﾘｰﾄ		式			Y4605041402
コンクリート 無筋･鉄筋構造物 ﾊﾞｯｸﾎｳ(ｸﾚｰﾝ機能付)打設 均しコンクリート	2	m3			SP2082　0 A=1,B=3,C=2,E=2,L=1,R=1 施工　第0-0070号表
型枠 一般型枠 均しｺﾝｸﾘｰﾄ	3	m2			SP2084　0 A=1,B=5 施工　第0-0071号表
付属部品					Y4900000000
鉄筋支持金物 L65×65(50)×6 SS400	118	kg			W0001
上下部連結金物 FB125×12 SS400	202	kg			W0001

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
処分費		式			Y4605041413
殻運搬 ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 杭頭処理	3	m3			SP2081 0 A=2,B=1,C=1,F=3 施工　第0-0051号表
＊処分費等＊					#0044
コンクリート廃材処理費	3	m3			TCY94 0
足場		式			Y4605041408
足場工 手摺先行型枠組足場	108	掛m2			S3112 0 A=1,B=2,C=0,D=1 施工　第0-0072号表
鋼矢板		式			Y4605080402
油圧圧入引抜機　鋼矢板圧入　Nmax≦25 鋼矢板　Ⅲ型　陸上施工 圧入長8m	170	枚			S4491 0 A=2,B=1,C=8.0 施工　第0-0073号表
油圧式杭圧入引抜機鋼矢板引抜き 鋼矢板　Ⅲ型　陸上施工 引抜長8m	170	枚			S4500 0 A=2,B=1,C=8.0 施工　第0-0074号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鋼矢板賃料 鋼矢板　Ⅲ型 使用回数　1回	86.7	t			S9720　0 A=1,D=1,E=1,G=1 施工　第0-0075号表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 圧入（Nmax≦25） Ⅲ型　陸上施工	1	回			S4502　0 A=1,B=2,C=1 施工　第0-0076号表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 引抜き Ⅲ型　陸上施工	1	回			S4502　0 A=5,B=2,C=1 施工　第0-0077号表
切梁･腹起し	式				Y4605080414
切梁・腹起しの設置 火打ちブロック　有	37.1	t			S5301　0 A=1,B=2,C=0,D=1 施工　第0-0078号表
H型鋼リース H500-500	27.7	t			W0001
H形鋼賃料 H形鋼（山留主部材）H-300 使用回数　1回	1.7	t			S9721　0 A=7,E=1,F=1 施工　第0-0079号表
H形鋼賃料 H形鋼（山留副部材(A)） 使用回数　1回	6.5	t			S9721　0 A=10,E=1,F=1 施工　第0-0080号表
H形鋼賃料 H形鋼（山留副部材(B)）	1.2	t			S9721　0 A=11 施工　第0-0081号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
切梁・腹起しの撤去 火打ちブロック　有	37.1	t			S5301　0 A=2,B=2,C=0,D=1 施工　第0-0082号表
引抜同時充填工					Y4900000000
充填管等設置工	6	本			V3001　0 施工　第0-0083号表
引抜同時充填工	6	本			V3011　0 施工　第0-0092号表
充填材		L			W0001
充填設備（車載型）据付・解体費	1	回			V3013　0 施工　第0-0094号表
特許技術料	1	式			W0001
引抜同時充填工 鋼矢板					Y4900000000
充填管等設置工	18	本			V4001　0 施工　第0-0096号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
引抜同時充填工	170	枚			V4002 0 施工 第0-0098号表
充填材		L			W0001
充填設備（車載型）据付・解体費	1	回			V4003 0 施工 第0-0099号表
特許技術料	1	式			W0001
施工ヤード設置工					Y260113
施工ヤード設置工					Y39000000
ヤード造成					Y4900000000
積込（ルーズ） 土砂 土量50,000m3未満	2,300	m3			SP2007 0 A=1,B=1 施工 第0-0027号表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)	2,300	m3			SP2002 0 A=1,B=1,C=1,D=1,E=11 施工 第0-0100号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
整地 敷均し(ﾙｰｽﾞ) 10,000m3未満	2,300	m3			SP2003 0 A=2,B=1,C=1,D=1 施工 第0-0101号表
敷鉄板設置・撤去	1,662	m2			S5306 0 A=3,B=1 施工 第0-0102号表
敷鉄板賃料 22× 914×1,829(mm) 13～24箇月	94	枚			S5307 0 A=1,C=720,D=3,F=3 施工 第0-0103号表
敷鉄板賃料 22× 914×1,829(mm) 7～12箇月	87	枚			S5307 0 A=1,C=210,D=3,F=3 施工 第0-0104号表
復旧					Y4900000000
積込 (ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	2,300	m3			SP2007 0 A=1,B=1 施工 第0-0027号表
土のう		式			Y4601130112
大型土のう製作・設置 5ｍを超え20ｍ以下	140	袋			S2956 0 A=1,B=3,C=2,E=0,F=1,H=1 施工 第0-0105号表
大型土のう撤去 6ｍを超え20ｍ以下	120	袋			S2956 0 A=4,C=4,E=0,H=1 施工 第0-0106号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
大型土のう設置（再設置含む） 6ｍを超え20ｍ以下	120	袋			S2956 0 A=3, C=4, E=0, H=1 施工　第0-0107号表
大型土のう撤去 6ｍを超え20ｍ以下	140	袋			S2956 0 A=4, C=4, E=0, H=1 施工　第0-0106号表
残土等処分		式			Y4601030504
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊･玉石混り土含む)	2,300	m3			SP2002 0 A=1, B=1, C=1, D=1, E=9 施工　第0-0028号表
＊処分費等＊					#0044
公共用残土仮置場（搬入）	2,800	m3			TST07 0
仮橋工・仮桟橋工					Y39000000
路体(築堤)盛土		式			Y4601030205
路体（築堤）盛土 2.5m未満 護岸工	2	m3			SP2004 0 A=1, D=1 施工　第0-0029号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
床掘り		式			Y4601060101
床掘り 土砂 施工方法　上記以外(小規模)	1	m3			SP2010　0 A=1,B=5 施工　第0-0052号表
埋戻し		式			Y4601060102
埋戻し 施工方法　上記以外(小規模) 土砂	1	m3			SP2014　0 A=5,B=1 施工　第0-0108号表
土留工					Y4900000000
横矢板（土留板）の設置撤去	13	m2			S5305　0 A=3 施工　第0-0109号表
鋼矢板賃料 鋼矢板　Ⅲ型 使用回数　1回	3.6	t			S9720　0 A=1,D=1,E=1,G=1 施工　第0-0075号表
上部工架設工					Y4900000000
仮橋・仮桟橋　上部工架設工	10.3	t			S5311　0 A=2,B=1,C=10 施工　第0-0110号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設用部材（上部工）	1	式			V5001 0 施工　第0-0111号表
覆工板設置工					Y4900000000
仮橋・仮桟橋　覆工板設置工	64	m2			S5312 0 A=1,B=10 施工　第0-0112号表
高欄設置工					Y4900000000
仮橋・仮桟橋　高欄設置工 ガードレール型	32	m			S5313 0 A=1,B=10 施工　第0-0113号表
杭橋脚設置工					Y4900000000
仮橋・仮桟橋　杭橋脚設置工 杭基礎形式	11.1	t			S5317 0 A=1,B=7 施工　第0-0114号表
仮橋・仮桟橋　杭橋脚打込み バイブロハンマ単独　H形鋼打込み	6	本			S5320 0 A=3,B=1,C=18.5,D=7 施工　第0-0115号表
H形鋼賃料 H形鋼（杭用）300型 使用回数　1回	10.6	t			S9721 0 A=3,E=1,F=1,G=1 施工　第0-0116号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設用部材（下部工）	1	式			V5002 0 施工　第0-0117号表
導杭・導枠設置工					Y4900000000
仮橋・仮桟橋　杭橋脚打込み バイブロハンマ単独　H形鋼打込み	5	本			S5320 0 A=3,B=2,C=9.3,D=7 施工　第0-0118号表
仮橋・仮桟橋　導枠設置・撤去工	5	本			S5318 0 A=7 施工　第0-0119号表
仮橋・仮桟橋　杭橋脚引抜き バイブロハンマ単独　H型鋼引抜き	5	本			S5321 0 A=9.3,B=7 施工　第0-0120号表
仮橋撤去工					Y39000000
上部工撤去工					Y4900000000
仮橋・仮桟橋　上部工撤去工	10.3	t			S5311 0 A=2,B=2,C=10 施工　第0-0121号表
覆工板撤去工					Y4900000000

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
仮橋・仮桟橋　覆工板撤去工	64	m2			S5312　0 A=2,B=10 施工　第0-0122号表
高欄撤去工					Y4900000000
仮橋・仮桟橋　高欄撤去工 ガードレール型	32	m			S5313　0 A=2,B=10 施工　第0-0123号表
杭橋脚撤去工					Y4900000000
仮橋・仮桟橋　杭橋脚撤去工 杭基礎形式	11.1	t			S5317　0 A=2,B=7 施工　第0-0124号表
仮橋・仮桟橋　杭橋脚引抜き バイブロハンマ単独　H型鋼引抜き	6	本			S5321　0 A=18.5,B=7 施工　第0-0125号表
スクラップ					Y4900000000
鉄くず 特級A(H1)	3.6	t			T3545　0
水替工					Y36011305

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
ﾎﾟﾝﾌﾟ排水		式			Y4601130501
ポンプ設置・撤去	5	箇所			S4801 0 A=1 施工　第0-0126号表
ポンプ排水工　（工事用水中ポンプ） 作業時排水　8時間／日 120以上 450未満（m3／ｈ）	74	日			S9727 0 A=1,B=2,C=1,D=1,E=1,J=1 施工　第0-0127号表
直接工事費					
運搬費		式			Z0004
重建設機械分解組立輸送費		回			Y2ZZ0403
重建設機械分解組立・輸送（往復） トラッククレーン系 既設橋撤去	1	回			S9010 0 A=1,B=9,C=0 施工　第0-0128号表
杭抜専用機分解・組立	1	回			V7000 0 施工　第0-0130号表
重建設機械分解組立・輸送（往復） ｵｰﾙｹｰｼﾞﾝｸﾞ掘削機 2期にわかれるため2回計上	2	回			S9010 0 A=1,B=19 施工　第0-0132号表

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
重建設機械分解組立・輸送（往復） クローラクレーン系 仮橋設置撤去	2	回			S9010 0 A=1, B=8, C=0, F=1 施工　第0-0133号表
重建設機械分解組立・輸送（往復） クローラクレーン系 オールケーシング	1	回			S9010 0 A=1, B=7, C=0, F=1 施工　第0-0135号表
重建設機械分解組立・輸送（往復） クローラクレーン系 杭引抜き用	1	回			S9010 0 A=1, B=6, C=0, E=1 施工　第0-0136号表
仮設材運搬費		t			Y2ZZ0404
仮設材等運搬費（往復） 製品長12m以内	434.8	t			S3107 0 A=2, B=1, C=9.1, D=1 施工　第0-0137号表
仮設材等の積込み、取卸し費 往復分 敷鉄板 仮設ヤード	434.8	t			S3108 0 A=3 施工　第0-0138号表
仮設材等運搬費（往復） 製品長１５m超	21.0	t			S3107 0 A=2, B=3, C=9.1, D=1 施工　第0-0139号表
仮設材等の積込み、取卸し費 往復分	21.0	t			S3108 0 A=3 施工　第0-0140号表
共通仮設費 （率分）		式			

本工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
共通仮設費計					
純工事費					
現場管理費		式			
現場管理費計					
工事原価					
一般管理費等		式			
工事価格					
消費税等相当額		式			
請負対象工事費					

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
附帯工事費					X2000
鋼橋上部					Y1603
＃工場製作工＃					Y2800K005
桁製作工					Y36030101
製作加工		式			Y4603010101
＊調整データ１＊					#0041
H鋼桁	14.0	t			W0001
添接板	1	式			V0001 0 施工　第0-0141号表
付属部材	1	式			V0002 0 施工　第0-0142号表

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
エキストラ	1	式			V0003 0 施工 第0-0143号表
ボルト・インサート	1	式			V0004 0 施工 第0-0144号表
塗装加算額	1	式			V0005 0 施工 第0-0145号表
溶融亜鉛メッキ横持運賃	1	往復			W0001
直接工事費（工場製作）					
純工事費（工場製作）					
工場管理費		式			
間接工事費（工場製作）					
工場製作原価					

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
工場製品輸送工					Y260302
輸送工					Y36030201
輸送		式			Y4603020101
桁輸送費	1	台			W0001
鋼橋架設工					Y260303
架設工(ｸﾚｰﾝ架設)					Y36030302
桁架設		式			Y4603030205
桁架設工		日			V1001 0 施工　第0-0146号表
地組工		日			V1004 0 施工　第0-0147号表

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本締め工		日			V1005 0 施工 第0-0148号表
上下部剛結工	9	m			V1002 0 施工 第0-0149号表
床版工					Y36030501
型枠		式			Y4603050102
桁下面型枠工	33	㎡			V1003 0 施工 第0-0150号表
鉄筋		式			Y4603050103
桁横繋ぎ鉄筋工	1.33	t			V1006 0 施工 第0-0151号表
ネジ節異形鉄筋運賃	1	台			W0001
定着ナット 桁横繋ぎ鉄筋定着 D22	194	組			W0001

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
定着ナット 上下部連結鉄筋定着 D19	88	組			W0001
鉄筋工　加工・組立 一般構造物	1,610	kg			S5330　0 A=3,B=1,C=5,D=0,E=1 施工　第0-0153号表
鉄筋工　加工・組立 一般構造物	1,960	kg			S5330　0 A=3,B=1,C=6,D=0,E=1 施工　第0-0069号表
ｺﾝｸﾘｰﾄ	式				Y4603050104
橋体コンクリート工	41	m3			V1007　0 施工　第0-0156号表
舗装工					Y260202
ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装工					Y36020203
表層(車道・路肩部)	式				Y4602020304
表層工（車道・路肩部）	66	㎡			V0103　0 施工　第0-0157号表

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
橋面防水工（塗膜系防水）　新設 市場単価方式	66	m2			SS181　0 A=1,B=32.0,D=46.6,F=2,G=1,H=1 施工　第0-0160号表
橋梁付属物工					Y260307
排水装置工					Y36030703
排水桝	4	箇所			SP4045　0 A=3 施工　第0-0161号表
排水管設置 足場　無し	3	m			SP4042　0 A=1,B=1 施工　第0-0162号表
硬質塩化ビニール管 150mm×　5.1mm×4000mm	1	本			T9951　0
地覆工					Y39000000
地覆工					Y4900000000
型枠 一般型枠 鉄筋･無筋構造物	54	m2			SP2084　0 A=1,B=1 施工　第0-0025号表

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
コンクリート 小型構造物 人力打設	6	m3			SP2082　0 A=2,B=4,C=16,E=2,G=2,L=1 施工　第0-0163号表
地覆目地工	0.2	㎡			V1008　0 施工　第0-0164号表
目地板 瀝青繊維質　ｔ＝20	1	m2			SP2076　0 A=1,B=7 施工　第0-0165号表
橋梁用高欄工					Y36040706
橋梁用高欄		式			Y4603070601
橋梁用高欄 組立式	29	m			SP4023　0 A=1 施工　第0-0166号表
仮設工					Y260310
足場工					Y3900
足場		式			Y4605041408

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
側部足場工	35	m			S6038 0 施工 第0-0167号表
交通管理工					Y36040825
交通誘導警備員		式			Y4604082501
交通誘導警備員	1	式			S7192 0 A=0,B=1,C=150 施工 第0-0168号表
特許使用料					Y260508
特許使用料					Y36050801
特許使用料		式			Y4605080101
特許使用料	1	式			W0001
直接工事費					

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
共通仮設費（率分）		式			
共通仮設費計					
純工事費					
現場管理費		式			
現場管理費計					
架設工事原価					
工事原価					
一般管理費等		式			
工事価格					

附帯工事費内訳表

費目・工種・施工名称など	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
消費税等相当額		式			
請負対象工事費					
工事価格計					
消費税等相当額計		式			
請負対象工事費計					

氷　見　市

SP2012

施 工 内 訳 表

施工　第0-0001号表

［名　称］ 基面整正　　1　m2　当り

［規格１］　　［規格２］

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：　536

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
普通作業員	100.00%		普通作業員 東京単価		R2006
積算単価			積算単価		EP001

SP2014

施 工 内 訳 表

施工　第0-0002号表

［名　称］ 埋戻し　　1　　m3　　当り

［規格１］ 施工方法　最小埋戻幅4m以上　　［規格２］

機械構成比：　41.51%　　労務構成比：　40.47%　　材料構成比：　18.02%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　535.07

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
ブルドーザ	33.20%		ブルドーザ		MHB006
バックホウ賃料	8.31%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 バケット容量０．８ｍ３		T7279
特殊運転手	40.47%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
軽油 （パトロール）	18.02%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　最小埋戻幅4m以上			D=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3）		

SP4028

施 工 内 訳 表

施工　第0-0003号表

［名　称］　舗装版切断　　1　m　当り

［規格１］　ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版　　［規格２］

機械構成比：　14.40%　労務構成比：　58.90%　材料構成比：　26.70%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　731.83

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
コンクリートカッタ	9.80%		コンクリートカッタ		M2001
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	20.20%		特殊作業員 東京単価		R2005
土木一般世話役 一般施工	10.89%		土木一般世話役 東京単価		R2008
普通作業員	9.00%		普通作業員 東京単価		R2006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ダイヤモンドブレード 径45cm	22.47%		コンクリートカッタ　(ブレード) 東京単価 径１８インチ		T3670
ガソリン JIS2号レギュラ	2.88%		ガソリン 東京単価 レギュラー　スタンド		T3004
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001
A=1　ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 E=1　全ての費用			B=1　15cm以下		

SP4027

施 工 内 訳 表

施工　第0-0004号表

［名　称］ 舗装版破砕　　1　m2　当り

［規格１］ ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版　　［規格２］ 障害等　無し

機械構成比：　12.28%　労務構成比：　81.66%　材料構成比：　6.06%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　227.41

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料 クローラ型［後方超小旋回型］山積 0.45m3(	12.28%		バックホウ（クローラ型） 東京単価［後方超小旋回型］ バケット容量０．４５ｍ３		T7255
土木一般世話役 一般施工	29.51%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊運転手	27.76%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
普通作業員	24.39%		普通作業員 東京単価		R2006
軽油 （パトロール）	6.06%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　ｱｽﾌｧﾙﾄ舗装版 C=1　騒音振動対策　不要 F=1　積込作業　有り			B=1　障害等　無し D=4　15cm以下 H=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ 後方超小旋回型 0.45m3）		

V0100

施 工 内 訳 表

［名　称］殻運搬　　3　　m3　　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　　量	単　位	単　　価	金　　額	備　　考
殻運搬 　舗装版破砕 　機械積込(小規模土工)	3	m3			SP2081　施工　第0-0006号表
舗装切断排水運搬費 　2tダンプトラック運搬	1	式			S5099　施工　第0-0007号表
＊＊＊合計＊＊＊	3	m3			
＊＊単位当り＊＊	1	m3			

SP2081

施 工 内 訳 表

施工　第0-0006号表

［名　称］ 殻運搬　　1　m3　当り

［規格１］ 舗装版破砕　　［規格２］ 機械積込(小規模土工)

機械構成比：　19.09%　労務構成比：　72.09%　材料構成比：　8.82%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　5,954.9

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
ダンプトラック	19.09%		ダンプトラック		M1021
一般運転手	72.09%		運転手（一般） 東京単価		R2015
軽油 (パトロール)	8.82%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=3　舗装版破砕 C=1　DID区間　無し			B=4　機械積込(小規模土工) L=9　7.0km以下		

S5099

施 工 内 訳 表

［名　称］舗装切断排水運搬費　　1　式　当り
［規格１］2tダンプトラック運搬　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
ダンプトラック運転 (機－22)		日			S1032
＊＊単位当り＊＊	1	式			
A=1　当初 C=43.2　舗装版切断延長 l（m） F=1　良好			B=0.05　ｱｽﾌｧﾙﾄ又はｺﾝｸﾘｰﾄの切断平均深さ t（m） E=3.9　片道運搬距離 L（km）		

V0101

施 工 内 訳 表

［名　称］アスファルト廃材処理費　　3　　m3　　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　　量	単　位	単　　価	金　　額	備　　考
アスファルト廃材処理費	3	m3			TAK23
As舗装切断排水	0.5	t			TAC13
＊＊＊合計＊＊＊	3	m3			
＊＊単位当り＊＊	1	m3			

SP4002

施 工 内 訳 表

施工　第0-0009号表

［名　称］　下層路盤（車道・路肩部）　　1　　m2　　当り

［規格１］　全仕上り厚150mm　　［規格２］

機械構成比：　5.50%　　労務構成比：　18.62%　　材料構成比：　75.88%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　1,337.9

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
モータグレーダ	3.81%		モータグレーダ		MHB601
ロードローラ 質量10～12t	0.47%		ロードローラ 東京単価 ［マカダム］運転質量１０ｔ		T7300
タイヤローラ賃料 普通・排対型（2011年規制）質量13ｔ	0.46%		タイヤローラ 東京単価 運転質量１３～１４ｔ		T7388
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊運転手	8.20%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
普通作業員	3.00%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊作業員	2.68%		特殊作業員 東京単価		R2005
土木一般世話役 一般施工	2.17%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生砕石 RC-40	74.09%		クラッシャラン 東京単価 Ｃ－４０ 平均仕上がり厚　150mm		T4090
軽油 （パトロール）	1.55%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002

SP4002

施 工 内 訳 表

施工　第0-0009号表

［名　称］　下層路盤（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］　全仕上り厚150mm　　［規格２］

機械構成比：　5.50%　労務構成比：　18.62%　材料構成比：　75.88%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　1,337.9

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001
A=150　全仕上り厚（mm） C=3　再生砕石 RC-40 E=1　割引有り（ﾀｲﾔﾛｰﾗ 普通型 質量13～14t）			B=1　1層施工 D=1　割引有り（マカダムローラ　質量10ｔ）		

SP4004

施 工 内 訳 表

施工　第0-0010号表

［名　称］　上層路盤（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］　全仕上り厚100mm　　［規格２］

機械構成比：　11.39%　労務構成比：　38.57%　材料構成比：　50.04%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　646.43

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
モータグレーダ	7.88%		モータグレーダ		MHB601
ロードローラ 質量10～12t	0.98%		ロードローラ 東京単価 ［マカダム］運転質量１０ｔ		T7300
タイヤローラ賃料 普通・排対型（2011年規制）質量13ｔ	0.96%		タイヤローラ 東京単価 運転質量１３～１４ｔ		T7388
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊運転手	16.98%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
普通作業員	6.21%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊作業員	5.55%		特殊作業員 東京単価		R2005
土木一般世話役 一般施工	4.51%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
粒調砕石 M30	46.32%		再生粒度調整砕石 東京単価 ＲＭ－４０ 平均仕上がり厚　150mm		T4050
軽油 (パトロール)	3.21%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002

SP4004

施 工 内 訳 表

施工　第0-0010号表

［名　称］　上層路盤（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］　全仕上り厚100mm　　［規格２］

機械構成比：　11.39%　労務構成比：　38.57%　材料構成比：　50.04%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　646.43

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001
A=2　粒度調整砕石 E=1　1層施工 J=1　全ての費用			D=100　全仕上り厚（mm） H=1　粒度調整砕石 M-30 N=1　割引有り（ﾀｲﾔﾛｰﾗ 普通型 質量13～14t）		
P=1　割引有り（マカダムローラ　質量10ｔ）					

V0102

施 工 内 訳 表

［名　称］表層工（車道・路肩部）　　66　㎡　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
表層（車道・路肩部） 1層当り平均仕上り厚50mm 機械費、労務費のみ（１日未満用）	126	m2			SP4007　施工　第0-0012号表
表層（車道・路肩部） 1層当り平均仕上り厚50mm 材料費のみ（１日未満用）	66	m2			SP4007　施工　第0-0013号表
＊＊＊合計＊＊＊	66	㎡			
＊＊単位当り＊＊	1	㎡			

SP4007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0012号表

［名　称］　表層（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］　1層当り平均仕上り厚50mm　　［規格２］　機械費、労務費のみ（１日未満用）

機械構成比：　0.42%　労務構成比：　44.56%　材料構成比：　55.02%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　3,034.7

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
振動ローラ（舗装用）	0.23%		振動ローラ（舗装用）		M3042
振動コンパクタ（前進型）	0.13%		振動コンパクタ（前進型）		M1071
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	19.70%		特殊作業員 東京単価		R2005
普通作業員	14.12%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	4.27%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ｱｽﾌｧﾙﾄ合材 再生材入り 密粒度 AC 20FA	50.19%		密粒度アスコン（２０） 東京単価 平均仕上がり厚　50mm		T3926
アスファルト乳剤 PK-3	4.60%		アスファルト乳剤 東京単価 ＰＫ－３　プライムコート用		T3019
ガソリン JIS2号レギュラ	0.17%		ガソリン 東京単価 レギュラー　スタンド		T3004
軽油 （パトロール）	0.03%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002

SP4007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0012号表

［名　称］ 表層（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］ 1層当り平均仕上り厚50mm　　［規格２］ 機械費、労務費のみ（１日未満用）

機械構成比：　0.42%　労務構成比：　44.56%　材料構成比：　55.02%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　3,034.7

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001
A=1　1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm以下) C=1　密粒度ｱｽﾌｧﾙﾄ混合物 E=5　密粒度 AC 20FA			B=50　1層当り平均仕上り厚（mm） D=3　ﾌﾟﾗｲﾑｺｰﾄ PK-3 G=2　機械費、労務費のみ（1日未満用）		

SP4007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0013号表

［名　称］ 表層（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］ 1層当り平均仕上り厚50mm　　［規格２］ 材料費のみ（１日未満用）

機械構成比：　0.42%　労務構成比：　44.56%　材料構成比：　55.02%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　3,034.7

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
振動ローラ（舗装用）	0.23%		振動ローラ（舗装用）		M3042
振動コンパクタ（前進型）	0.13%		振動コンパクタ（前進型）		M1071
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	19.70%		特殊作業員 東京単価		R2005
普通作業員	14.12%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	4.27%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ｱｽﾌｧﾙﾄ合材 再生材入り（小口） 密粒度 AC 20FA（100t未満）	50.19%		密粒度アスコン（２０） 東京単価 平均仕上がり厚　50mm		T3966
アスファルト乳剤 PK-3	4.60%		アスファルト乳剤 東京単価 ＰＫ－３　プライムコート用		T3019
ガソリン JIS2号レギュラ	0.17%		ガソリン 東京単価 レギュラー　スタンド		T3004
軽油 （パトロール）	0.03%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002

SP4007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0013号表

［名　称］ 表層（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］ 1層当り平均仕上り厚50mm　　［規格２］ 材料費のみ（１日未満用）

機械構成比：　0.42%　労務構成比：　44.56%　材料構成比：　55.02%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　3,034.7

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001
A=1　1.4m未満(1層当り平均仕上り厚50mm以下)			B=50　1層当り平均仕上り厚（mm）		
C=1　密粒度ｱｽﾌｧﾙﾄ混合物			D=3　ﾌﾟﾗｲﾑｺｰﾄ PK-3		
E=5　密粒度 AC 20FA			G=3　材料費のみ（1日未満用）		
N=2　ｱｽﾌｧﾙﾄ合材小口割増あり （100ｔ未満）					

SS090

施 工 内 訳 表

［名　称］構造物とりこわし工（機械）　　1　m3　当り

［規格１］無筋構造物　　［規格２］ブロック積

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
構造物とりこわし工（無筋構造物） 機械施工　時間的制約無　昼間	1.00	m3			TL782
＊＊単位当り＊＊	1	m3			
A=1　無筋構造物 C=1　時間的制約無し E=1　対策不要			B=1　機械施工 D=1　標準（昼間）		

SP2081

施 工 内 訳 表

施工　第0-0015号表

［名　称］ 殻運搬　　1　m3　当り

［規格１］ ｺﾝｸﾘｰﾄ(無筋)構造物とりこわし　　［規格２］ 機械積込　　既設護岸

機械構成比：　39.03%　労務構成比：　46.18%　材料構成比：　14.79%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価　1,375.3

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
ダンプトラック	39.03%		ダンプトラック		M1450
一般運転手	46.18%		運転手（一般） 東京単価		R2015
軽油 (パトロール)	14.79%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　ｺﾝｸﾘｰﾄ(無筋)構造物とりこわし C=1　DID区間　無し			B=1　機械積込 D=3　5.7km以下		

SP2045

施 工 内 訳 表

施工　第0-0016号表

［名　称］ 現場打基礎コンクリート　　1　m3　当り

［規格１］ 基礎砕石　無し　　［規格２］ 一般養生･特殊養生(練炭)

機械構成比：　1.61%　労務構成比：　67.53%　材料構成比：　30.86%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　74,772

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	1.61%		バックホウ (クローラ型) 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
型枠工	20.82%		型わく工 東京単価		R2030
普通作業員	16.47%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	10.40%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊作業員	9.59%		特殊作業員 東京単価		R2005
その他(労務)			その他(労務)		ER009
生コンクリート 高炉18－ 8－25　W/C≦60%	29.69%		生コンクリート 東京単価 高炉　18-8-25(20)　W/C　60%		TC003
軽油 (パトロール)	0.99%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001
A=1　18－8－25高炉 W/C≦60% C=1　一般養生･特殊養生(練炭) E=1　割引有り (ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊)			B=2　基礎砕石　無し D=1　生コン小型車割増なし		

SP2124

施 工 内 訳 表

施工　第0-0017号表

［名　称］ 大型ブロック積　　1　m2　当り

［規格１］ 水抜きﾊﾟｲﾌﾟ　無し　　［規格２］

機械構成比：　10.83%　労務構成比：　77.07%　材料構成比：　12.10%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　6,174.5

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	10.83%		バックホウ（クローラ型） 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
特殊運転手	24.73%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
普通作業員	17.36%		普通作業員 東京単価		R2006
ブロック工	14.81%		ブロック工 東京単価		R2013
土木一般世話役 一般施工	10.49%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
軽油 (パトロール)	12.10%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　2,000kg/個以下 D=1　割引有り （ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）			B=2　水抜きﾊﾟｲﾌﾟ　無し		

氷　見　市

SP2040

施 工 内 訳 表

施工　第0-0018号表

[名　称]　胴込・裏込コンクリート　　1　m3　当り

[規格１]　　[規格２]

機械構成比：　2.85%　労務構成比：　25.67%　材料構成比：　71.48%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　32,822

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	2.85%		バックホウ（クローラ型） 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
特殊作業員	10.93%		特殊作業員 東京単価		R2005
普通作業員	8.98%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊運転手	3.77%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
生コンクリート 高炉18－ 8－25　W/C≦60%	70.19%		生コンクリート 東京単価 高炉　18-8-25(20)　W/C　60%		TC003
軽油 (パトロール)	1.29%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=2　大型ﾌﾞﾛｯｸ C=1　18－8－25高炉　W/C≦60% F=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）			B=1　2,000kg/個以下 E=1　生コン小型車割増なし		

氷　見　市

SP2041

施 工 内 訳 表

施工　第0-0019号表

［名　称］ 胴込・裏込材（砕石）　　1　m3　当り

［規格１］ 大型ﾌﾞﾛｯｸ　　［規格２］

機械構成比：　6.59%　労務構成比：　57.72%　材料構成比：　35.69%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　4,059.8

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	6.59%		バックホウ（クローラ型） 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
普通作業員	33.04%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊作業員	14.72%		特殊作業員 東京単価		R2005
特殊運転手	9.01%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生砕石 RC-40	32.56%		再生クラッシャラン 東京単価 ＲＣ－４０		T4090
軽油 （パトロール）	3.13%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=2　大型ﾌﾞﾛｯｸ C=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）			B=2　再生砕石 RC-40		

SP2043

施 工 内 訳 表

施工　第0-0020号表

［名　称］ 吸出し防止材（全面）設置　　1　m2　当り

［規格１］　　［規格２］

機械構成比：　0.00%　労務構成比：　23.26%　材料構成比：　76.74%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　1,060.8

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
普通作業員	20.21%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	3.05%		土木一般世話役 東京単価		R2008
吸出し防止材	76.74%		吸出し防止材 東京単価 合繊不織布　ｔ＝１０ｍｍ　９．８ｋＮ／ｍ		T0006
積算単価			積算単価		EP001

SP2046

施 工 内 訳 表

施工　第0-0021号表

[名　称]　現場打天端コンクリート　　1　m3　当り

[規格１]　　[規格２]

機械構成比：　2.31%　労務構成比：　64.12%　材料構成比：　33.57%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　69,240

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	2.31%		バックホウ（クローラ型） 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
型枠工	22.02%		型わく工 東京単価		R2030
普通作業員	15.17%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	10.66%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊作業員	7.34%		特殊作業員 東京単価		R2005
その他(労務)			その他(労務)		ER009
生コンクリート 高炉18－ 8－25　W/C≦60%	32.06%		生コンクリート 東京単価 高炉　18-8-25(20)　W/C　60%		TC003
軽油 (パトロール)	1.51%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　18－8－25高炉 W/C≦60% C=1　生コン小型車割増なし			B=1　一般養生 D=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）		

施 工 内 訳 表

SP2136　　施工　第0-0022号表

[名　称]　現場打小口止コンクリート　　1　m3　当り

[規格１]　　[規格２]

機械構成比：　1.74%　労務構成比：　68.26%　材料構成比：　30.00%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　76,553

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	1.74%		バックホウ（クローラ型） 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
普通作業員	21.82%		普通作業員 東京単価		R2006
型枠工	21.53%		型わく工 東京単価		R2030
土木一般世話役 一般施工	10.49%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊作業員	5.85%		特殊作業員 東京単価		R2005
その他(労務)			その他(労務)		ER009
生コンクリート 高炉18－ 8－40　W/C≦60%	29.00%		生コンクリート 東京単価 高炉　18-8-25(20)　W/C　60%		T3973
軽油 (パトロール)	1.00%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=2　18-8-40高炉　W/C≦60% D=1　生コン小型車割増なし			B=1　一般養生 E=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）		

氷　見　市

SP2076

施 工 内 訳 表

施工　第0-0023号表

［名　称］ 目地板　　1　m2　当り

［規格１］ 瀝青繊維質　ｔ＝10　　［規格２］

機械構成比：　0.00%　労務構成比：　64.44%　材料構成比：　35.56%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　4,288.3

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
普通作業員	47.50%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	16.62%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
目地板 繊維質 t=10mm	35.56%		瀝青繊維質目地板 東京単価 厚さ１０ｍｍ		T5266
積算単価			積算単価		EP001
A=1　30m2未満			B=2　瀝青繊維質　ｔ＝10		

S5396

施 工 内 訳 表

施工　第0-0024号表　　頁0-0068

［名　称］コンクリート打設工（張りコンクリート工）　　100　m2　当り

［規格１］防草コンクリート　　［規格２］目地材　有り

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
生コンクリート 高炉18－ 8－25　W/C≦60%	12.10	m3			TC003
バックホウ運転（賃料） (機－28)		日			S1546
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	100	m2			
＊＊単位当り＊＊	1	m2			
A=3　防草コンクリート C=3　18-8-25（高炉）W/C≦60% E=10　生コンクリート設計量（m3／100m2）			B=1　クレーン機能付きバックホウ D=1　生コンクリートの夜間割増　無し F=2　目地材　有り		
J=1　生コン小型車割増なし			K=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.28m3 1.7t吊）		

氷　見　市

SP2084

施 工 内 訳 表

施工　第0-0025号表

［名　称］　型枠　　1　　m2　　当り

［規格１］　一般型枠　　［規格２］　鉄筋･無筋構造物

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　10,653

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
型枠工	46.74%		型わく工 東京単価		R2030
普通作業員	25.15%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	9.42%		土木一般世話役 東京単価		R2008
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			B=1　鉄筋･無筋構造物		

SP2041

施 工 内 訳 表

施工　第0-0026号表

［名　称］ 胴込・裏込材（砕石）　　1　m3　当り

［規格１］ 間知･平･連節･緑化ﾌﾞﾛｯｸ　　［規格２］

機械構成比：　8.99%　労務構成比：　68.98%　材料構成比：　22.03%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　7,441.2

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	8.99%		バックホウ（クローラ型） 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
普通作業員	36.04%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊作業員	20.09%		特殊作業員 東京単価		R2005
特殊運転手	12.29%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生砕石 RC-40	17.76%		再生クラッシャラン 東京単価 ＲＣ－４０		T4090
軽油 （パトロール）	4.27%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　間知･平･連節･緑化ﾌﾞﾛｯｸ C=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）			B=2　再生砕石 RC-40		

SP2007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0027号表

［名　称］ 積込（ルーズ）　　1　　m3　　当り

［規格１］ 土砂　　［規格２］ 土量50,000m3未満

機械構成比：　40.95%　　労務構成比：　39.50%　　材料構成比：　19.55%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　249.36

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ	40.95%		バックホウ		MHB111
特殊運転手	39.50%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
軽油 （パトロール）	19.55%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　　土砂			B=1　　土量50,000m3未満		

SP2002

施 工 内 訳 表

施工　第0-0028号表

［名　称］ 土砂等運搬　　1　m3　当り

［規格１］ 標準　　［規格２］ 土砂(岩塊･玉石混り土含む)

機械構成比：　42.89%　労務構成比：　41.78%　材料構成比：　15.33%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　1,276.4

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
ダンプトラック	42.89%		ダンプトラック		M1450
一般運転手	41.78%		運転手（一般） 東京単価		R2015
軽油 (パトロール)	15.33%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　標準 C=1　土砂(岩塊･玉石混り土含む) E=9　6.5km以下			B=1　ﾊﾞｯｸﾎｳ　ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3 D=1　DID区間　無し		

SP2004

施 工 内 訳 表

施工　第0-0029号表

［名　称］ 路体（築堤）盛土　　1　m3　当り

［規格１］ 2.5m未満　　［規格２］ 護岸工

機械構成比：　0.63%　労務構成比：　99.14%　材料構成比：　0.23%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　7,091.8

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
振動ローラ賃料	0.63%		振動ローラ（舗装用） 東京単価［ハンドガイド式］ 運転質量０．８～１．１ｔ		T7281
普通作業員	90.71%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊作業員	8.43%		特殊作業員 東京単価		R2005
軽油 （パトロール）	0.23%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　2.5m未満			D=1　割引有り（振動ﾛｰﾗ ﾊﾝﾄﾞｶﾞｲﾄﾞ式 0.8～1.1t）		

SP2001

施 工 内 訳 表

施工　第0-0030号表

［名　称］ 掘削　　1　m3　当り

［規格１］ 土砂　　［規格２］ ｵｰﾌﾟﾝｶｯﾄ

機械構成比：　44.63%　労務構成比：　35.43%　材料構成比：　19.94%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　374.37

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ	44.63%		バックホウ		MHB165
特殊運転手	35.43%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
軽油 （パトロール）	19.94%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　土砂 C=2　押土　無し E=3　5,000m3未満			B=1　ｵｰﾌﾟﾝｶｯﾄ D=1　障害　無し		

SP2010

施 工 内 訳 表

施工　第0-0031号表

［名　称］ 床掘り　　1　m3　当り

［規格１］ 土砂　　［規格２］ 施工方法　標準

機械構成比：　21.46%　労務構成比：　54.31%　材料構成比：　24.23%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　255.58

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	21.46%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 バケット容量０．８ｍ３		T7279
特殊運転手	54.31%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
軽油 （パトロール）	24.23%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　土砂 C=1　土留方式　無し E=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3）			B=1　標準 D=1　障害　無し		

氷　見　市

SP2014

施 工 内 訳 表

施工　第0-0032号表

［名　称］ 埋戻し　　1　　m3　　当り

［規格１］ 施工方法　最大埋戻幅1m以上4m未満　　［規格２］

機械構成比：　8.83%　　労務構成比：　82.43%　　材料構成比：　8.74%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　2,130.1

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	7.40%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 バケット容量０．８ｍ３		T7279
振動ローラ（舗装用）	1.34%		振動ローラ（舗装用） 東京単価［ハンドガイド式］ 運転質量０．５～０．６ｔ		T7422
タンパ賃料	0.09%		タンパ及びランマ 東京単価 運転質量６０～８０ｋｇ級		T7285
普通作業員	40.30%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊作業員	26.38%		特殊作業員 東京単価		R2005
特殊運転手	15.75%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
軽油 （パトロール）	8.61%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
ガソリン JIS2号レギュラ	0.13%		ガソリン 東京単価 レギュラー　スタンド		T3004
積算単価			積算単価		EP001
A=3　最大埋戻幅1m以上4m未満 E=1　割引有り（振動ﾛｰﾗ ﾊﾝﾄﾞｶﾞｲﾄﾞ式 0.5～0.6t)			D=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3） F=1　割引有り（ﾀﾝﾊﾟ 及びﾗﾝﾏ 通称60～80kg級）		

SP2027

施 工 内 訳 表

施工　第0-0033号表

［名　称］ 法面整形　　1　m2　当り

［規格１］ 切土部　　［規格２］

機械構成比：　8.80%　労務構成比：　81.51%　材料構成比：　9.69%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　964.64

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	8.80%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 バケット容量０．８ｍ３		T7279
普通作業員	38.92%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊運転手	22.44%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
土木一般世話役 一般施工	20.15%		土木一般世話役 東京単価		R2008
軽油 （パトロール）	9.69%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=2　切土部 D=1　ﾚｷ質土、砂及び砂質土、粘性土			C=2　現場制約　無し E=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3）		

SP2027

施 工 内 訳 表

施工　第0-0034号表

［名　称］ 法面整形　　1　m2　当り

［規格１］ 盛土部　　［規格２］ 法面締固め　有り

機械構成比：　11.09%　労務構成比：　76.70%　材料構成比：　12.21%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　765.84

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	11.09%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 バケット容量０．８ｍ３		T7279
普通作業員	31.51%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊運転手	28.27%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
土木一般世話役 一般施工	16.92%		土木一般世話役 東京単価		R2008
軽油 （パトロール）	12.21%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　盛土部 C=2　現場制約　無し E=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3）			B=1　法面締固め　有り D=1　ﾚｷ質土､砂及び砂質土､粘性土		

SP2055

施 工 内 訳 表

施工　第0-0035号表

［名　称］ ヒューム管（B形管）　　1　m　当り

［規格１］ 200mm　　［規格２］ 各種

機械構成比：　2.64%　労務構成比：　62.56%　材料構成比：　34.80%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　16,912

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	2.36%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 後方超小旋回型・クレーン機能付 バケット容量0.45m3 吊能力2.9t		T7256
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	20.60%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	8.57%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊運転手	7.21%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
型枠工	7.15%		型わく工 東京単価		R2030
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ヒューム管	26.31%		ヒューム管 東京単価 外圧管　B形１種 径２００ｍｍ×長さ２，０００ｍｍ		T0053
生コンクリート 高炉18－ 8－25　W/C≦60%	6.61%		生コンクリート 東京単価 高炉　18-8-25(20)　W/C　60%		TC003
軽油 （パトロール）	1.68%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

SP2055

施 工 内 訳 表

施工　第0-0035号表

［名　称］ ヒューム管（B形管）　　1　m　当り

［規格１］ 200mm　　［規格２］ 各種

機械構成比：　2.64%　労務構成比：　62.56%　材料構成比：　34.80%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　16,912

代表機労材規格	構成比	単価	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
積算単価			積算単価		EP001
A=1 据付 C=1 90° 巻き E=3 各種			B=1 200mm D=1 基礎砕石　有り G=1 高炉18－ 8－25　W/C≦60%		
I=1 生コン小型車割増なし			K=1 割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ後方超小旋回	ｸﾚｰﾝ 0.45m3	

SP2055

施 工 内 訳 表

施工　第0-0036号表

［名　称］ ヒューム管（B形管）　　1　m　当り

［規格１］ 250mm　　［規格２］ 各種

機械構成比：　2.38%　労務構成比：　60.89%　材料構成比：　36.73%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　18,727

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	2.13%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 後方超小旋回型・クレーン機能付 バケット容量0.45m3 吊能力2.9t		T7256
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	19.60%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	8.18%		土木一般世話役 東京単価		R2008
型枠工	7.57%		型わく工 東京単価		R2030
特殊運転手	6.51%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ヒューム管	28.03%		ヒューム管 東京単価 外圧管　B形１種 径２５０ｍｍ×長さ２，０００ｍｍ		T0053
生コンクリート 高炉18－ 8－25　W/C≦60%	7.01%		生コンクリート 東京単価 高炉　18-8-25(20)　W/C　60%		TC003
軽油 （パトロール）	1.51%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

SP2055

施 工 内 訳 表

施工　第0-0036号表

［名　称］ ヒューム管（B形管）　　1　m　当り

［規格１］ 250mm　　［規格２］ 各種

機械構成比：　2.38%　労務構成比：　60.89%　材料構成比：　36.73%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　18,727

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
積算単価			積算単価		EP001
A=1　据付 C=1　90° 巻き E=3　各種			B=2　250mm D=1　基礎砕石　有り G=1　高炉18－ 8－25　W/C≦60%		
I=1　生コン小型車割増なし			K=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ後方超小旋回	ｸﾚｰﾝ 0.45m3	

SP2055

施 工 内 訳 表

施工　第0-0037号表

［名　称］ ヒューム管（B形管）　　1　m　当り

［規格１］ 300mm　　［規格２］ 各種

機械構成比：　2.15%　労務構成比：　58.97%　材料構成比：　38.88%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　20,777

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	1.92%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 後方超小旋回型・クレーン機能付 バケット容量0.45m3 吊能力2.9t		T7256
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	18.58%		普通作業員 東京単価		R2006
型枠工	7.87%		型わく工 東京単価		R2030
土木一般世話役 一般施工	7.78%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊運転手	5.87%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ヒューム管	30.08%		ヒューム管 東京単価 外圧管　B形１種 径３００ｍｍ×長さ２，０００ｍｍ		T0053
生コンクリート 高炉18－ 8－25　W/C≦60%	7.28%		生コンクリート 東京単価 高炉　18-8-25(20)　W/C　60%		TC003
軽油 （パトロール）	1.36%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

SP2055

施 工 内 訳 表

施工　第0-0037号表

［名　称］ ヒューム管（B形管）　　1　m　当り

［規格１］ 300mm　　［規格２］ 各種

機械構成比：　2.15%　労務構成比：　58.97%　材料構成比：　38.88%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　20,777

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
積算単価			積算単価		EP001
A=1　据付 C=1　90° 巻き E=3　各種			B=3　300mm D=1　基礎砕石　有り G=1　高炉18－ 8－25　W/C≦60%		
I=1　生コン小型車割増なし			K=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ後方超小旋回	ｸﾚｰﾝ 0.45m3	

氷　見　市

SP2047

施 工 内 訳 表

施工　第0-0038号表

［名　称］ 小型擁壁　　1　m3　当り

［規格１］ 0.5m以上0.6m未満　　［規格２］ 基礎砕石　無し

機械構成比：　3.23%　労務構成比：　79.42%　材料構成比：　17.35%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　130,000

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ	2.60%		バックホウ		MHB132
その他(機械)			その他(機械)		EK009
型枠工	27.11%		型わく工 東京単価		R2030
普通作業員	23.50%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	9.47%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊作業員	2.07%		特殊作業員 東京単価		R2005
その他(労務)			その他(労務)		ER009
生コンクリート 高炉18－ 8－40　W/C≦60%	16.91%		生コンクリート 東京単価 高炉　18-8-25(20)　W/C　60%		T3973
軽油 (パトロール)	0.36%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001

SP2047

施 工 内 訳 表

施工　第0-0038号表

［名　称］ 小型擁壁　　1　m3　当り

［規格１］ 0.5m以上0.6m未満　　［規格２］ 基礎砕石　無し

機械構成比：　3.23%　労務構成比：　79.42%　材料構成比：　17.35%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　130,000

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
A=1　0.5m以上0.6m未満			B=1　18－ 8－40高炉　W/C≦60%		
C=1　基礎砕石　無し			D=2　均しｺﾝｸﾘｰﾄ　有り		
E=1　一般養生･特殊養生(練炭)			G=1　生コン小型車割増なし		

SP2110

施 工 内 訳 表

施工　第0-0039号表

［名　称］ アスファルト舗装版破砕・積込み　　1　m3　当り

［規格１］ 旧橋撤去工　　［規格２］

機械構成比：　31.32%　労務構成比：　59.47%　材料構成比：　9.21%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　4,877.6

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ	23.59%		バックホウ		MHB111
大型ブレーカ（ベースマシン含まず）	7.73%		大型ブレーカ（ベースマシン含まず）		M1310
土木一般世話役 一般施工	20.82%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊運転手	19.57%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
普通作業員	17.19%		普通作業員 東京単価		R2006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
軽油 (パトロール)	9.21%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001

SP2109

施 工 内 訳 表

施工　第0-0040号表

［名　称］ 高欄撤去　　1　m　当り

［規格１］ 旧橋撤去工　　［規格２］

機械構成比：　5.09%　労務構成比：　93.34%　材料構成比：　1.57%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　1,649.6

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
トラック	5.09%		トラック		M1321
溶接工	34.29%		溶接工 東京単価		R2018
特殊作業員	27.67%		特殊作業員 東京単価		R2005
土木一般世話役 一般施工	14.98%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊運転手	14.10%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
軽油 (パトロール)	1.57%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001

V9001

施 工 内 訳 表

［名　称］排水装置及び添架管撤去　　10　m　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
トラック（クレーン装置付）運転 (機－18)		日			S1003
諸雑費		%			#06
＊＊＊合計＊＊＊	10	m			
＊＊単位当り＊＊	1	m			

V9002

施 工 内 訳 表

［名　称］伸縮装置縁切　　10　m　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
トラック（クレーン装置付）運転 (機－18)		日			S1003
諸雑費		%			#06
＊＊＊合計＊＊＊	10	m			
＊＊単位当り＊＊	1	m			

SS090

施 工 内 訳 表

［名　称］構造物とりこわし工（人力）　　1　m3　当り

［規格１］鉄筋構造物　　［規格２］地覆部

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
構造物とりこわし工（鉄筋構造物） 人力施工　時間的制約無　昼間	1.00	m3			TL791
＊＊単位当り＊＊	1	m3			
A=2　鉄筋構造物 C=1　時間的制約無し			B=2　人力施工 D=1　標準（昼間）		

SS090

施 工 内 訳 表

［名　称］構造物とりこわし工（機械）　　1　m3　当り

［規格１］鉄筋構造物　　［規格２］胸壁先行撤去

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
構造物とりこわし工（鉄筋構造物） 機械施工　時間的制約無　昼間	1.00	m3			TL788
＊＊単位当り＊＊	1	m3			
A=2　鉄筋構造物 C=1　時間的制約無し E=1　対策不要			B=1　機械施工 D=1　標準（昼間）		

V9003

施 工 内 訳 表

施工　第0-0045号表　　頁0-0093

［名　称］コアボーリング工法による削孔　　10　m　当り

［規格１］削孔径50mm　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
コアービット	2.8	個			W0001
コアーチューブ	8.4	個			W0001
コアーアダプター	1.0	個			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊＊合計＊＊＊	10	m			
＊＊単位当り＊＊	1	m			

氷　見　市

V9004

施 工 内 訳 表

施工　第0-0046号表　　頁0-0094

［名　称］ワイヤーソーイング工法切断　　10　㎡　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
ワイヤーソーイング駆動機械損料		日			W0001
ダイヤモンドワイヤー消耗費	15.0	m			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊＊合計＊＊＊	10	㎡			
＊＊単位当り＊＊	1	㎡			

氷　見　市

V9005

施 工 内 訳 表

［名　称］支承縁切り　　10　基　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
普通作業員		人			R2006
諸雑費		%			#06
＊＊＊合計＊＊＊	10	基			
＊＊単位当り＊＊	1	基			

V9006

施 工 内 訳 表

施工　第0-0048号表　　頁0-0096

［名　称］主桁撤去工　　1　日　当り

［規格１］トラッククレーン工法　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
普通作業員		人			R2006
トラッククレーン賃料		日			S5326
＊＊単位当り＊＊	1	日			

氷　見　市

SS090

施 工 内 訳 表

［名　称］構造物とりこわし工（機械）　　1　m3　当り

［規格１］鉄筋構造物　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
構造物とりこわし工（鉄筋構造物） 機械施工　時間的制約無　昼間	1.00	m3			TL788
＊＊単位当り＊＊	1	m3			
A=2　鉄筋構造物 C=1　時間的制約無し E=1　対策不要			B=1　機械施工 D=1　標準（昼間）		

SP2115

施 工 内 訳 表

施工　第0-0050号表

［名　称］ アスファルト塊運搬　　1　　m3　　当り

［規格１］ 旧橋撤去工　　［規格２］

機械構成比：　44.05%　　労務構成比：　41.28%　　材料構成比：　14.67%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　1,599.8

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
ダンプトラック	44.05%		ダンプトラック		M1450
一般運転手	41.28%		運転手（一般） 東京単価		R2015
軽油 (パトロール)	14.67%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　　DID区間　無し			B=9　　6.5km以下		

SP2081

施 工 内 訳 表

施工　第0-0051号表

［名　称］ 殻運搬　　1　m3　当り

［規格１］ ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし　　［規格２］ 機械積込

機械構成比：　39.03%　労務構成比：　46.18%　材料構成比：　14.79%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　1,705.4

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
ダンプトラック	39.03%		ダンプトラック		M1450
一般運転手	46.18%		運転手（一般） 東京単価		R2015
軽油 (パトロール)	14.79%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=2　ｺﾝｸﾘｰﾄ(鉄筋)構造物とりこわし C=1　DID区間　無し			B=1　機械積込 F=3　5.7km以下		

SP2010

施 工 内 訳 表

施工　第0-0052号表

［名　称］ 床掘り　　1　m3　当り

［規格１］ 土砂　　［規格２］ 施工方法　上記以外(小規模)　　A1橋台

機械構成比：　19.50%　労務構成比：　73.36%　材料構成比：　7.14%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　2,397.9

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ	19.50%		バックホウ		MHS130
特殊運転手	39.84%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
普通作業員	33.52%		普通作業員 東京単価		R2006
軽油 (パトロール)	7.14%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　土砂			B=5　上記以外(小規模)		

SP2010

施 工 内 訳 表

施工　第0-0053号表

［名　称］ 床掘り　　1　m3　当り

［規格１］ 土砂　　［規格２］ 施工方法　標準

機械構成比：　12.11%　労務構成比：　74.22%　材料構成比：　13.67%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　553.52

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	12.11%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 バケット容量０．８ｍ３		T7279
普通作業員	43.59%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊運転手	30.63%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
軽油 （パトロール）	13.67%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　土砂 C=4　切梁腹起式 E=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3）			B=1　標準 D=2　障害　有り		

氷　見　市

V9007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0054号表　　頁0-0102

［名　称］低振動フレキシブルケーシング併用WJ杭撤去　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
特殊運転手		人			R2002
杭抜専用機損料		日			W0001
ケーシング損料	1.0	m/日			W0001
クローラクレーン賃料 55t吊		日			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	日			

氷　見　市

S2550

施 工 内 訳 表

［名　称］全回転式オールケーシング工　　1　本　当り
［規格１］設計杭径1,000mm　　［規格２］設計杭長30.5m

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
生コンクリート 高炉30－18－25　W/C≦55%　C≧350kg	26.10	m3			T3979
オールケーシング掘削機運転		日			S2555　施工　第0-0056号表
クローラクレーン運転 (機－18)		日			S1011
バックホウ運転（賃料） (機－28)		日			S1546
場所打杭鉄筋加工	1.00	本			S2552　施工　第0-0057号表
ビット等損耗費		%			#01
諸雑費		%			#09
＊＊単位当り＊＊	1	本			

S2550

施 工 内 訳 表

施工　第0-0055号表　　頁0-0104

［名　称］全回転式オールケーシング工　　1　本　当り

［規格１］設計杭径1,000mm　　［規格２］設計杭長30.5m

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
A=1　1,000mm			B=33.6　ﾚｷ質土、粘性土、砂及び砂質土の掘削長(m)		
C=0　岩塊・玉石の掘削長(m)			D=0　軟岩Ⅰの掘削長(m)		
E=0　軟岩Ⅱの掘削長(m)			F=0　中硬岩の掘削長(m)		
G=0　硬岩Ⅰの掘削長(m)			H=30.5　杭長（m）		
I=2　SD345			J=0　杭使用鉄筋D13（kg）		
L=2466　杭使用鉄筋D16～25（kg）			Q=0　杭使用鉄筋D29～32（kg）		
S=0　杭使用鉄筋D35（kg）			X=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		
Y=1　生コン小型車割増なし			Z=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ後方超小旋回型 0.5m3）		
27=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）					

氷　見　市

S2555

施 工 内 訳 表

施工　第0-0056号表　　頁0-0105

［名　称］オールケーシング掘削機運転　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊運転手		人			R2002
軽油 (パトロール)		L			T3002
全回転型オールケーシング掘削機		供用日			MHS311
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	日			
A=3					

氷　見　市

S2552

施 工 内 訳 表

施工　第0-0057号表　　頁0-0106

［名　称］場所打杭鉄筋加工　　1　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鉄筋工　加工・組立 場所打ち杭の鉄筋かご	2,466.00	kg			S5330　施工　第0-0058号表
＊＊単位当り＊＊	1	本			
A=2　SD345 D=2466　杭使用鉄筋量D16～25（kg） K=0　杭使用鉄筋量D35（kg） Q=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）			B=0　杭使用鉄筋量D13（kg） I=0　杭使用鉄筋量D29～32（kg） P=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		

氷　見　市

S5330

施 工 内 訳 表

施工　第0-0058号表　　頁0-0107

［名　称］鉄筋工　加工・組立　　1000　kg　当り

［規格１］場所打ち杭の鉄筋かご　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鉄筋加工	1,000.00	kg			S5331　施工　第0-0059号表
鉄筋組立 　場所打ち杭の鉄筋かご	1,000.00	kg			S5332　施工　第0-0061号表
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=3　加工・組立 C=6　SD345　D16～D25 E=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）			B=3　場所打ち杭の鉄筋かご D=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		

氷　見　市

S5331

施 工 内 訳 表

施工　第0-0059号表　　頁0-0108

［名　称］鉄筋加工　　1000　kg　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
鉄筋工		人			R2033
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
異形棒鋼(SD345) 径16-25mm	1.03	t			T4511
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=6　SD345　D16～D25 C=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）			B=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		

氷　見　市

S5327

施 工 内 訳 表

施工　第0-0060号表　　頁0-0109

［名　称］ラフテレーンクレーン賃料　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
ラフテレーンクレーン賃料		供用日			T7086
＊＊単位当り＊＊	1	日			
A=6 D=1　長期割引　有り			B=0　賃料補正係数		

氷　見　市

S5332

施 工 内 訳 表

施工　第0-0061号表　　頁0-0110

［名　称］鉄筋組立　　1000　kg　当り

［規格１］場所打ち杭の鉄筋かご　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
鉄筋工		人			R2033
普通作業員		人			R2006
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=3　場所打ち杭の鉄筋かご			B=6　SD345	D16～D25	

氷　見　市

S2550

施 工 内 訳 表

施工　第0-0062号表　　頁0-0111

［名　称］全回転式オールケーシング工　　1　本　当り

［規格１］設計杭径1,000mm　　［規格２］設計杭長30m

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
生コンクリート 高炉30－18－25　W/C≦55%　C≧350kg	25.67	m3			T3979
オールケーシング掘削機運転		日			S2555　施工　第0-0056号表
クローラクレーン運転 (機－18)		日			S1011
バックホウ運転（賃料） (機－28)		日			S1546
場所打杭鉄筋加工	1.00	本			S2552　施工　第0-0063号表
ビット等損耗費		%			#01
諸雑費		%			#09
＊＊単位当り＊＊	1	本			

氷　見　市

S2550

施 工 内 訳 表

施工　第0-0062号表　　頁0-0112

［名　称］全回転式オールケーシング工　　1　本　当り

［規格１］設計杭径1,000mm　　［規格２］設計杭長30m

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
A=1　1,000mm			B=33.2　ﾚｷ質土、粘性土、砂及び砂質土の掘削長(m)		
C=0　岩塊・玉石の掘削長(m)			D=0　軟岩Ⅰの掘削長(m)		
E=0　軟岩Ⅱの掘削長(m)			F=0　中硬岩の掘削長(m)		
G=0　硬岩Ⅰの掘削長(m)			H=30　杭長（m）		
I=2　SD345			J=0　杭使用鉄筋D13（kg）		
L=2436　杭使用鉄筋D16～25（kg）			Q=0　杭使用鉄筋D29～32（kg）		
S=0　杭使用鉄筋D35（kg）			X=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		
Y=1　生コン小型車割増なし			Z=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ後方超小旋回型 0.5m3）		
27=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）					

氷　見　市

S2552

施 工 内 訳 表

施工　第0-0063号表　　頁0-0113

［名　称］場所打杭鉄筋加工　　1　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鉄筋工　加工・組立 場所打ち杭の鉄筋かご	2,436.00	kg			S5330　施工　第0-0058号表
＊＊単位当り＊＊	1	本			
A=2　SD345 D=2436　杭使用鉄筋量D16～25（kg） K=0　杭使用鉄筋量D35（kg）			B=0　杭使用鉄筋量D13（kg） I=0　杭使用鉄筋量D29～32（kg） P=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		
Q=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）					

氷　見　市

施 工 内 訳 表

SP2082　　施工　第0-0064号表

［名　称］ コンクリート　　1　m3　当り
［規格１］ 無筋･鉄筋構造物　　［規格２］ ﾊﾞｯｸﾎｳ(ｸﾚｰﾝ機能付)打設　　枕コンクリート
機械構成比：　3.34%　　労務構成比：　35.09%　　材料構成比：　61.57%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　38,330

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	3.16%		バックホウ (クローラ型) 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	10.14%		特殊作業員 東京単価		R2005
普通作業員	9.43%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	7.01%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊運転手	6.44%		運転手 (特殊) 東京単価		R2002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
生コンクリート 高炉24－12－40　W/C≦55%	59.79%		生コンクリート 東京単価 高炉　24-12-25(20)　W/C　55%		TC027
軽油 (パトロール)	1.68%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001

SP2082

施 工 内 訳 表

施工　第0-0064号表

［名　称］ コンクリート　　1　m3　当り

［規格１］ 無筋･鉄筋構造物　　［規格２］ ﾊﾞｯｸﾎｳ(ｸﾚｰﾝ機能付)打設　　枕コンクリート

機械構成比：　3.34%　労務構成比：　35.09%　材料構成比：　61.57%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　38,330

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
A=1　無筋･鉄筋構造物			B=3　ﾊﾞｯｸﾎｳ(ｸﾚｰﾝ機能付)打設		
C=16　高炉24－12－40　W/C≦55%			E=2　一般養生		
L=1　生コン小型車割増なし			R=1　割引有り （ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）		

氷　見　市

S7301

施 工 内 訳 表

［名　称］橋台・橋脚ｺﾝｸﾘｰﾄ打設（橋台・橋脚工(2)）　　10　　m3　　当り

［規格１］24－12－40高炉　　W/C≦55％　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　　量	単　位	単　　価	金　　額	備　　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
生コンクリート 高炉24－12－40　W/C≦55％	10.20	m3			TC027
コンクリートポンプ車運転 （機－20）		日			S1535
コンクリート養生工 一般養生 鉄筋構造物	10.00	m3			S7170　　施工　第0-0066号表
諸雑費		％			#09 ｺﾝｸﾘｰﾄﾊﾞｲﾌﾞﾚｰﾀ損料及び電力に関する経費等
＊＊＊合計＊＊＊	10	m3			
＊＊単位当り＊＊	1	m3			
A=8　24－12－40高炉　W/C≦55％ D=2　鉄筋構造物			C=1　一般養生 E=1　生コン小型車割増なし		

S7170

施 工 内 訳 表

［名　称］コンクリート養生工　　10　m3　当り

［規格１］一般養生　　［規格２］鉄筋構造物

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
普通作業員		人			R2006
諸雑費		%			#09 シート・養生マット・角材・パイプ等
＊＊＊合計＊＊＊	10	m3			
＊＊単位当り＊＊	1	m3			
A=2　鉄筋構造物			B=1　一般養生		

S5330

施 工 内 訳 表

［名　称］鉄筋工　加工・組立　　1000　kg　当り

［規格１］一般構造物　　［規格２］異形棒鋼

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鉄筋加工	1,000.00	kg			S5331　施工　第0-0059号表
鉄筋組立 一般構造物	1,000.00	kg			S5332　施工　第0-0068号表
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=3　加工・組立 C=6　SD345　D16～D25 E=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）			B=1　一般構造物 D=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		

S5332

施 工 内 訳 表

［名　称］鉄筋組立　　1000　kg　当り
［規格１］一般構造物　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
鉄筋工		人			R2033
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=1　一般構造物 C=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数			B=6　SD345　D16～D25 D=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）		

S5330

施 工 内 訳 表

施工　第0-0069号表　　頁0-0120

［名　称］鉄筋工　加工・組立　　1000　kg　当り

［規格１］一般構造物　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鉄筋加工	1,000.00	kg			S5331　施工　第0-0059号表
鉄筋組立 一般構造物	1,000.00	kg			S5332　施工　第0-0068号表
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=3　加工・組立 C=6　SD345　D16～D25 E=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）			B=1　一般構造物 D=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		

氷　見　市

施 工 内 訳 表

SP2082　　施工　第0-0070号表

［名　称］ コンクリート　　1　m3　当り

［規格１］ 無筋･鉄筋構造物　　［規格２］ ﾊﾞｯｸﾎｳ(ｸﾚｰﾝ機能付)打設　　均しコンクリート

機械構成比：　3.34%　　労務構成比：　35.09%　　材料構成比：　61.57%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　38,330

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	3.16%		バックホウ (クローラ型) 東京単価［クレーン機能付］ バケット容量０．８ｍ３ 吊能力２．９ｔ		T7276
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	10.14%		特殊作業員 東京単価		R2005
普通作業員	9.43%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	7.01%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊運転手	6.44%		運転手 (特殊) 東京単価		R2002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
生コンクリート 高炉18－ 8－40　W/C≦65%	59.79%		生コンクリート 東京単価 高炉　24-12-25(20)　W/C　55%		T4027
軽油 (パトロール)	1.68%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		EP001

SP2082

施 工 内 訳 表

施工　第0-0070号表

［名　称］ コンクリート　　1　m3　当り

［規格１］ 無筋･鉄筋構造物　　［規格２］ ﾊﾞｯｸﾎｳ(ｸﾚｰﾝ機能付)打設　　均しコンクリート

機械構成比：　3.34%　労務構成比：　35.09%　材料構成比：　61.57%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　38,330

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
A=1　無筋･鉄筋構造物			B=3　ﾊﾞｯｸﾎｳ(ｸﾚｰﾝ機能付)打設		
C=2　高炉18－ 8－40　W/C≦65%			E=2　一般養生		
L=1　生コン小型車割増なし			R=1　割引有り （ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）		

SP2084

施 工 内 訳 表

施工　第0-0071号表

［名　称］　型枠　　1　　m2　　当り

［規格１］　一般型枠　　［規格２］　均しｺﾝｸﾘｰﾄ

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：　5,387.9

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
型枠工	58.85%		型わく工 東京単価		R2030
普通作業員	19.89%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	6.01%		土木一般世話役 東京単価		R2008
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			B=5　均しｺﾝｸﾘｰﾄ		

S3112

施 工 内 訳 表

［名　称］足場工　　100　　掛m2　　当り

［規格１］手摺先行型枠組足場　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　　量	単　位	単　　価	金　　額	備　　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09 足場工仮設材(賃料)等、供用中の足場材賃料
＊＊＊合計＊＊＊	100	掛m2			
＊＊単位当り＊＊	1	掛m2			
A=1　手摺先行型枠組足場 C=0　ラフテレーンクレーン賃料補正係数			B=2　安全ネット　不要 D=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）		

氷　見　市

S4491

施 工 内 訳 表

［名　称］油圧圧入引抜機　鋼矢板圧入　Nmax≦25　　10　枚　当り
［規格１］鋼矢板　Ⅲ型　陸上施工　　［規格２］圧入長8m

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
とび工		人			R2011
油圧式杭圧入引抜機 (機－24)		日			S1818
ラフテレーンクレーン運転 (機-18)排出ガス対策型（第3次基準値）		日			S1400
諸雑費		%			#09 溶接棒、電気溶接機損料、電気経費等
＊＊＊合計＊＊＊	10	枚			
＊＊単位当り＊＊	1	枚			
A=2　鋼矢板　Ⅲ型 C=8　圧入長（m）			B=1　陸上施工		

氷　見　市

S4500

施 工 内 訳 表

施工　第0-0074号表　　頁0-0126

［名　称］油圧式杭圧入引抜機鋼矢板引抜き　　10　枚　当り
［規格１］鋼矢板　Ⅲ型　陸上施工　　［規格２］引抜長8m

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
とび工		人			R2011
油圧式杭圧入引抜機 (機－24)		日			S1818
ラフテレーンクレーン運転 (機-18)排出ガス対策型（第3次基準値）		日			S1400
諸雑費		%			#09 溶接棒、電気溶接機損料、電気経費等
＊＊＊合計＊＊＊	10	枚			
＊＊単位当り＊＊	1	枚			
A=2　鋼矢板　Ⅲ型 C=8　引抜長（m）			B=1　陸上施工		

氷　見　市

S9720

施 工 内 訳 表

［名　称］鋼矢板賃料　　1　t　当り
［規格１］鋼矢板　Ⅲ型　　［規格２］使用回数　1回

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鋼矢板賃料 3型　7-12箇月	1.00	式			T7111
鋼矢板修理費及び損耗費 Ⅲ型	1.00	式			T1022 使用回数による補正
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=1　鋼矢板　Ⅲ型 E=1　修理費及び損耗費計上する			D=1　使用回数　1回 G=1　補助工法　無		

S4502

施 工 内 訳 表

［名　称］油圧式杭圧入引抜機据付・解体　　1　回　当り
［規格１］圧入（Nmax≦25）　　［規格２］Ⅲ型　陸上施工

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
とび工		人			R2011
油圧式杭圧入引抜機 （機－24）		日			S1818
ラフテレーンクレーン運転 （機-18）排出ガス対策型（第3次基準値）		日			S1400
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	回			
A=1　圧入（Nmax≦25） C=1　陸上施工			B=2　Ⅲ型		

氷　見　市

S4502

施 工 内 訳 表

施工　第0-0077号表　　頁0-0129

［名　称］油圧式杭圧入引抜機据付・解体　　1　回　当り
［規格１］引抜き　　［規格２］Ⅲ型　陸上施工

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
とび工		人			R2011
油圧式杭圧入引抜機 (機－24)		日			S1818
ラフテレーンクレーン運転 (機-18)排出ガス対策型（第3次基準値）		日			S1400
＊＊単位当り＊＊	1	回			
A=5　引抜き C=1　陸上施工			B=2　Ⅲ型		

氷　見　市

S5301

施 工 内 訳 表

［名　称］切梁・腹起しの設置　　10　t　当り
［規格１］火打ちブロック　有　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
溶接工		人			R2018
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09 溶接機、溶接棒、ｱｾﾁﾚﾝｶﾞｽ、酸素ｶﾞｽ等
＊＊＊合計＊＊＊	10	t			
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=1　設置 C=0　ラフテレーンクレーン賃料補正係数			B=2　火打ちブロック　有 D=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）		

S9721

施 工 内 訳 表

施工　第0-0079号表　　頁0-0131

［名　称］H形鋼賃料　　1　t　当り

［規格１］H形鋼（山留主部材）H-300　　［規格２］使用回数　1回

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
H形鋼賃料（山留用主部材） 250-400型　7-12箇月	1.00	式			T7159
H形鋼修理費及び損耗費 H-300	1.00	式			T1043 使用回数による補正
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=7　H形鋼（山留主部材）H-300 F=1　修理費及び損耗費計上する			E=1　使用回数　1回		

氷　見　市

S9721

施 工 内 訳 表

［名　称］H形鋼賃料　　1　t　当り
［規格１］H形鋼（山留副部材(A)）　［規格２］使用回数　1回

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鋼製山留材賃料　部品 181～ 360日	1.00	式			T1065
H形鋼修理費及び損耗費 整備費	1.00	式			T1062 使用回数による補正
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=10　H形鋼（山留副部材(A)） F=1　修理費及び損耗費計上する			E=1　使用回数　1回		

S9721

施 工 内 訳 表

［名　称］H形鋼賃料　　1　t　当り

［規格１］H形鋼（山留副部材(B)）　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
H形鋼修理費及び損耗費 山留主部材（A）	1.00	式			T7645 使用回数による補正
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=11　H形鋼（山留副部材(B)）					

S5301

施 工 内 訳 表

［名　称］切梁・腹起しの撤去　　10　t　当り
［規格１］火打ちブロック　有　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
溶接工		人			R2018
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09 溶接機、溶接棒、ｱｾﾁﾚﾝｶﾞｽ、酸素ｶﾞｽ等
＊＊＊合計＊＊＊	10	t			
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=2　撤去 C=0　ラフテレーンクレーン賃料補正係数			B=2　火打ちブロック　有 D=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）		

V3001

施 工 内 訳 表

［名　称］充填管等設置工　　1　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
ボーリングマシン損料 油圧式　5.5kw		日			W0001
削孔ポンプ損料 薬液注入ポンプ		日			W0001
マシンセット専用台	0.26	セット			W0001
発電機運転		日			V3002　施工　第0-0084号表
バックホウ運転		日			V3003　施工　第0-0085号表
4tユニック運転		日			V3004　施工　第0-0086号表
4t平トラック運転		日			V3005　施工　第0-0087号表
消耗材料費 充填管建て込み時 H鋼	1.0	本			V3006　施工　第0-0088号表
4t散水車運転		日			V3010　施工　第0-0091号表

V3001

施 工 内 訳 表

［名　称］充填管等設置工　　1　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
水槽損料		供用日			W0001
工事用水中モーターポンプ損料 口径50mm 全揚程20m		日			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	本			

V3002

施 工 内 訳 表

施工　第0-0084号表　　頁0-0137

［名　称］発電機運転　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
軽油 (パトロール)		L			T3002
発動発電機賃料		日			T7375
諸雑費	1	式			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	日			

氷　見　市

V3003

施 工 内 訳 表

施工　第0-0085号表　　頁0-0138

［名　称］バックホウ運転　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊運転手		人			R2002
軽油 (パトロール)		L			T3002
バックホウ賃料		日			T7286
諸雑費	1	式			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	日			

氷　見　市

V3004

施 工 内 訳 表

［名　称］4tユニック運転　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊運転手		人			R2002
軽油 (パトロール)		L			T3002
トラッククレーン賃料 4t積2.9t吊		日			W0001
諸雑費	1	式			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	日			

V3005

施 工 内 訳 表

施工　第0-0087号表　　頁0-0140

［名　称］4t平トラック運転　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
一般運転手		人			R2015
軽油 (パトロール)		L			T3002
トラッククレーン賃料 4t積2.9t吊トラッククレーン賃料単価を準用		日			W0001
諸雑費	1	式			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	日			

氷　見　市

V3006

施 工 内 訳 表

［名　称］消耗材料費　　1　本　当り

［規格１］充填管建て込み時　　［規格２］H鋼

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
消耗材料費 粘性土	7.9	m			V3007　施工　第0-0089号表
消耗材料費 砂質土	10.5	m			V3008　施工　第0-0090号表
諸雑費	1	式			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	本			

V3007

施 工 内 訳 表

［名　称］消耗材料費　　1　m　当り

［規格１］粘性土　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
二重管ボーリングロッド	0.2	m			W0001
メタルクラウン	0.03	個			W0001
特殊グラウトモニタ φ40.5mm 逆止弁付	0.002	個			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	m			

V3008

施 工 内 訳 表

［名　称］消耗材料費　　1　m　当り

［規格１］砂質土　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
二重管ボーリングロッド	0.2	m			W0001
メタルクラウン	0.04	個			W0001
特殊グラウトモニタ φ40.5mm 逆止弁付	0.003	個			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	m			

V3010

施 工 内 訳 表

施工　第0-0091号表　　頁0-0144

［名　称］4t散水車運転　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
一般運転手		人			R2015
軽油 (パトロール)		L			T3002
散水車損料		日			W0001
諸雑費	1	式			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	日			

氷　見　市

V3011

施 工 内 訳 表

［名　称］引抜同時充填工　　1　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
充填ポンプ賃料 6～25L/min×2		日			W0001
グラウトミキサー損料 上下2槽式400L×2		日			W0001
ゲルミキサー損料 300L×1槽式		日			W0001
グラウト流量・圧力測定装置損料 0～120L/min 0～5.88MPa		日			W0001
発電機運転		日			V3002　施工　第0-0084号表
4tユニック運転		日			V3004　施工　第0-0086号表
4t平トラック運転		日			V3005　施工　第0-0087号表
消耗材料費 引抜同時充填時	0.63	KL			V3012　施工　第0-0093号表
4t散水車運転		日			V3010　施工　第0-0091号表

V3011

施 工 内 訳 表

［名　称］引抜同時充填工　　1　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
水槽損料		供用日			W0001
工事用水中モーターポンプ損料 口径50mm 全揚程20m		日			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	本			

V3012

施 工 内 訳 表

［名　称］消耗材料費　　1　KL　当り

［規格１］引抜同時充填時　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊グラウトモニタ φ40.5mm　逆止弁付	0.02	個			W0001
充填ホース 単相用注入ホース類 φ12mm	0.005	組			W0001
サクションホース 単相用サクションホース φ38mm	0.003	組			W0001
特殊スイベル 充填材分別機	0.02	個			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	KL			

V3013

施 工 内 訳 表

［名　称］充填設備（車載型）据付・解体費　　1　回　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
4tユニック運転		日			V3014　施工　第0-0095号表
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	回			

V3014

施 工 内 訳 表

施工　第0-0095号表　　頁0-0149

［名　称］4tユニック運転　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊運転手		人			R2002
軽油 (パトロール)		L			T3002
トラッククレーン賃料		日			T7040
諸雑費	1	式			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	日			

V4001

施 工 内 訳 表

［名　称］充填管等設置工　　1　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
ボーリングマシン損料 油圧式　5.5kw		日			W0001
削孔ポンプ損料 薬液注入ポンプ		日			W0001
マシンセット専用台	0.14	セット			W0001
発電機運転		日			V3002　施工　第0-0084号表
バックホウ運転		日			V3003　施工　第0-0085号表
4tユニック運転		日			V3004　施工　第0-0086号表
4t平トラック運転		日			V3005　施工　第0-0087号表
消耗材料費 充填管建て込み時 矢板	1.0	本			V3015　施工　第0-0097号表
4t散水車運転		日			V3010　施工　第0-0091号表

V4001

施 工 内 訳 表

施工　第0-0096号表　　頁0-0151

［名　称］充填管等設置工　　1　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
水槽損料		供用日			W0001
工事用水中モーターポンプ損料 口径50mm 全揚程20m		日			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	本			

氷　見　市

V3015

施 工 内 訳 表

［名　称］消耗材料費　　1　本　当り

［規格１］充填管建て込み時　　［規格２］矢板

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
消耗材料費 粘性土	1.7	m			V3007　施工　第0-0089号表
消耗材料費 砂質土	6.1	m			V3008　施工　第0-0090号表
諸雑費	1	式			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	本			

V4002

施 工 内 訳 表

施工　第0-0098号表　　頁0-0153

［名　称］引抜同時充填工　　1　枚　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
充填ポンプ賃料 6～25L/min×2		日			W0001
グラウトミキサー損料 上下2槽式400L×2		日			W0001
ゲルミキサー損料 300L×1槽式		日			W0001
グラウト流量・圧力測定装置損料 0～120L/min 0～5.88MPa		日			W0001
発電機運転		日			V3002　施工　第0-0084号表
4tユニック運転		日			V3004　施工　第0-0086号表
4t平トラック運転		日			V3005　施工　第0-0087号表
消耗材料費 引抜同時充填時	0.24	KL			V3012　施工　第0-0093号表
4t散水車運転		日			V3010　施工　第0-0091号表

V4002

施 工 内 訳 表

施工　第0-0098号表　　頁0-0154

［名　称］引抜同時充填工　　1　　枚　　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　　量	単　位	単　　価	金　　額	備　　考
水槽損料		供用日			W0001
工事用水中モーターポンプ損料 口径50mm 全揚程20m		日			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	枚			

氷　見　市

V4003

施 工 内 訳 表

［名　称］充填設備（車載型）据付・解体費　　1　回　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
4tユニック運転		日			V3014　施工　第0-0095号表
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	回			

SP2002

施 工 内 訳 表

施工　第0-0100号表

［名　称］　土砂等運搬　　1　m3　当り

［規格１］　標準　　［規格２］　土砂(岩塊･玉石混り土含む)

機械構成比：　42.89%　労務構成比：　41.78%　材料構成比：　15.33%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　1,641.1

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
ダンプトラック	42.89%		ダンプトラック		M1450
一般運転手	41.78%		運転手（一般） 東京単価		R2015
軽油 (パトロール)	15.33%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　標準 C=1　土砂(岩塊･玉石混り土含む) E=11　9.5km以下			B=1　ﾊﾞｯｸﾎｳ　ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3 D=1　DID区間　無し		

SP2003

施 工 内 訳 表

施工　第0-0101号表

［名　称］ 整地　　1　　m3　　当り

［規格１］ 敷均し(ﾙｰｽﾞ)　　［規格２］ 10,000m3未満

機械構成比：　21.78%　　労務構成比：　53.54%　　材料構成比：　24.68%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　132.74

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ賃料	21.78%		バックホウ（クローラ型） 東京単価 バケット容量０．８ｍ３		T7279
特殊運転手	53.54%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
軽油 （パトロール）	24.68%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=2　敷均し(ﾙｰｽﾞ) C=1　障害　無し			B=1　10,000m3未満 D=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ﾊﾞｹｯﾄ容量0.8m3）		

氷　見　市

S5306

施 工 内 訳 表

施工　第0-0102号表　　頁0-0158

［名　称］敷鉄板設置・撤去　　100　m2　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
バックホウ運転（賃料） （機－28）		日			S1546
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	100	m2			
＊＊単位当り＊＊	1	m2			
A=3　設置・撤去			B=1　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）		

氷　見　市

S5307

施 工 内 訳 表

［名　称］敷鉄板賃料　　1　　枚　　当り

［規格１］22×　914×1,829(mm)　13～24箇月　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　　量	単　位	単　　価	金　　額	備　　考
敷鉄板賃料　１３～２４箇月 22×914×1829mm	720.00	枚日			T7433
＊＊単位当り＊＊	1	枚			
A=1　　22×　914×1,829(mm) D=3　　整備費の計上無			C=720　　供用日数（日） F=3　　不足分弁償金の計上無		

S5307

施 工 内 訳 表

［名　称］敷鉄板賃料　　1　枚　当り

［規格１］22×　914×1,829(mm)　7～12箇月　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
敷鉄板賃料　７～１２箇月 22×914×1829mm	210.00	枚日			T7432
＊＊単位当り＊＊	1	枚			
A=1　22×　914×1,829(mm) D=3　整備費の計上無			C=210　供用日数（日） F=3　不足分弁償金の計上無		

S2956

施 工 内 訳 表

［名　称］大型土のう製作・設置　　10　袋　当り
［規格１］5ｍを超え20ｍ以下　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
大型土のう 耐候性、2.0t用、φ110cm×H110cm、長期用	10.00	枚			T3681
バックホウ運転（賃料） (機－28)		日			S1546
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	10	袋			
＊＊単位当り＊＊	1	袋			
A=1　製作・設置 C=2　5ｍを超え20ｍ以下 F=1　割引有り(ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ 後方超小旋回 0.45m3			B=3　耐候性大型土のう 丸型φ110cm×110cm 長期 E=0　ラフテレーンクレーン賃料補正係数 H=1　割引有り (ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t)		

氷　見　市

S2956

施 工 内 訳 表

施工　第0-0106号表　　頁0-0162

［名　称］大型土のう撤去　　10　袋　当り

［規格１］6ｍを超え20ｍ以下　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	10	袋			
＊＊単位当り＊＊	1	袋			
A=4　撤去 E=0　ラフテレーンクレーン賃料補正係数			C=4　6ｍを超え20ｍ以下 H=1　割引有り （ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）		

氷　見　市

S2956

施 工 内 訳 表

［名　称］大型土のう設置（再設置含む）　　10　袋　当り
［規格１］6ｍを超え20ｍ以下　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	10	袋			
＊＊単位当り＊＊	1	袋			
A=3　設置（再設置含む） E=0　ラフテレーンクレーン賃料補正係数			C=4　6ｍを超え20ｍ以下 H=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）		

氷　見　市

SP2014

施 工 内 訳 表

施工　第0-0108号表

［名　称］ 埋戻し　　1　m3　当り

［規格１］ 施工方法　上記以外(小規模)　　［規格２］ 土砂

機械構成比：　9.23%　労務構成比：　86.75%　材料構成比：　4.02%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　4,309.4

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
バックホウ	8.67%		バックホウ		MHS130
ランマ	0.56%		タンパ及びランマ		M1232
普通作業員	49.78%		普通作業員 東京単価		R2006
特殊作業員	19.28%		特殊作業員 東京単価		R2005
特殊運転手	17.69%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
軽油 (パトロール)	3.17%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
ガソリン JIS2号レギュラ	0.85%		ガソリン 東京単価 レギュラー　スタンド		T3004
積算単価			積算単価		EP001
A=5　上記以外(小規模)			B=1　土砂		

S5305

施 工 内 訳 表

［名　称］横矢板（土留板）の設置撤去　　10　m2　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
普通作業員		人			R2006
＊＊＊合計＊＊＊	10	m2			
＊＊単位当り＊＊	1	m2			
A=3　　設置・撤去					

S5311

施 工 内 訳 表

施工　第0-0110号表　　頁0-0166

［名　称］仮橋・仮桟橋　上部工架設工　　10　t　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 （機－18）		日			S1011
諸雑費		%			#09 ガス切断器、酸素、アセチレン、ホース等
＊＊＊合計＊＊＊	10	t			
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=2　仮設鈑桁 C=10			B=1　架設		

氷　見　市

V5001

施 工 内 訳 表

［名　称］仮設用部材（上部工）　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
PG部材（賃貸費）	1	式			W0001
PG部材（整備費）	1	式			W0001
覆工板（賃貸費）	1	式			W0001
覆工板（整備費）	1	式			W0001
PG防護柵	28	m			W0001
ボルトナット KBN-30×110	0.03	t			W0001
ボルトナット KBN-24×60N	0.004	t			W0001
六角トルコン PBN-22×95	0.06	t			W0001
六角トルコン PBN-22×70	0.06	t			W0001
ハイテンボルト KBN-22×80	0.004	t			W0001
ハイテンボルト KBN-22×60	0.05	t			W0001
ハイテンボルト KBN-22×60	0.03	t			W0001

V5001

施 工 内 訳 表

［名　称］仮設用部材（上部工）　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
ドリフトピン PPN	0.008	t			W0001
ハイテンボルトメッキ KBN-22×80G	0.004	t			W0001
ハイテンボルト KBN-22×55	0.01	t			W0001
ボルトナット PBN-20×150	0.01	t			W0001
ボルトナット PBN-20×150	0.01	t			W0001
ボルトナット PBN-20×150	0.01	t			W0001
ボルトナット PBN-16×35	0.02	t			W0001
ボルトナット PBN-16×35	0.005	t			W0001
セーフティキャップ	128	個			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	式			

S5312

施 工 内 訳 表

施工　第0-0112号表　　頁0-0169

［名　称］仮橋・仮桟橋　覆工板設置工　　100　m2　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 (機－18)		日			S1011
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	100	m2			
＊＊単位当り＊＊	1	m2			
A=1　設置			B=10		

氷　見　市

S5313

施 工 内 訳 表

施工　第0-0113号表　　頁0-0170

［名　称］仮橋・仮桟橋　高欄設置工　　100　m　当り

［規格１］ガードレール型　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 (機－18)		日			S1011
諸雑費		%			#09 電気溶接機(ｴﾝｼﾞﾝ付)又はｶﾞｽ切断器、酸素等
＊＊＊合計＊＊＊	100	m			
＊＊単位当り＊＊	1	m			
A=1　ガードレール型・設置			B=10		

氷　見　市

S5317

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　杭橋脚設置工　　10　t　当り
［規格１］杭基礎形式　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
溶接工		人			R2018
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 　(機－18)		日			S1011
諸雑費		%			#09 電気溶接機(エンジン付)、ガス切断器、酸素等
＊＊＊合計＊＊＊	10	t			
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=1　　設置			B=7		

S5320

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　杭橋脚打込み　　10　本　当り
［規格１］バイブロハンマ単独　H形鋼打込み　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
バイブロハンマ杭打機運転 （機－20）		日			S1750
継施工費	10.00	箇所			K1011
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	10	本			
＊＊単位当り＊＊	1	本			
A=3　H300 C=18.5　打込長（m）			B=1　継施工 D=7	有	

氷　見　市

S9721

施 工 内 訳 表

［名　称］H形鋼賃料　　1　t　当り
［規格１］H形鋼（杭用）300型　　［規格２］使用回数　1回

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
H形鋼賃料（杭用） 300型　7-12箇月	1.00	式			T7156
H形鋼修理費及び損耗費 H-300	1.00	式			T1038 使用回数による補正
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=3　H形鋼（杭用）300型 F=1　修理費及び損耗費計上する			E=1　使用回数　1回 G=1　補助工法　無		

V5002

施 工 内 訳 表

施工　第0-0117号表　　頁0-0174

［名　称］仮設用部材（下部工）　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
受桁 H300×300×10×15	2	本			W0001
スチフナー PL-145×9×268	12	枚			W0001
トッププレート PL-350×16×350	6	枚			W0001
ジョイントプレート PL-300×12×550	12	枚			W0001
ジョイントプレート PL-120×12×550	24	枚			W0001
ジョイントプレート PL-180×9×460	12	枚			W0001
ハイテンボルト F10T-M22×75	0.01	kg			W0001
トルシアボルト S10T-M22×75	0.10	kg			W0001
トルシアボルト S10T-M22×65	0.04	kg			W0001
ブラケット 30BL	6	個			W0001
鋼矢板固定材 L-100×100×10	6	本			W0001
倒れ防止材 L-100×100×10	6	個			W0001

V5002

施 工 内 訳 表

［名　称］仮設用部材（下部工）　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
倒れ防止材 L-100×100×10	6	個			W0001
保護材 FB-90×12×920	6	個			W0001
ハイテンボルト F10T-M22×60	0.006	kg			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	式			

S5320

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　杭橋脚打込み　　10　本　当り
［規格１］バイブロハンマ単独　H形鋼打込み　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
バイブロハンマ杭打機運転 （機－20）		日			S1750
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	10	本			
＊＊単位当り＊＊	1	本			
A=3　H300 C=9.3　打込長（m）			B=2　継施工 D=7	無	

氷　見　市

S5318

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　導枠設置・撤去工　　10　本　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 (機－18)		日			S1011
諸雑費		%			#09 導杭、導枠に使用するH形鋼の賃料等
＊＊＊合計＊＊＊	10	本			
＊＊単位当り＊＊	1	本			
A=7					

S5321

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　杭橋脚引抜き　　10　本　当り
［規格１］バイブロハンマ単独　H型鋼引抜き　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
バイブロハンマ杭打機運転 （機－20）		日			S1750
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	10	本			
＊＊単位当り＊＊	1	本			
A=9.3　引抜長（m）			B=7		

氷　見　市

S5311

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　上部工撤去工　　10　t　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
溶接工		人			R2018
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 　(機－18)		日			S1011
諸雑費		%			#09 ガス切断器、酸素、アセチレン、ホース等
＊＊＊合計＊＊＊	10	t			
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=2　仮設鈑桁 C=10			B=2　撤去		

S5312

施 工 内 訳 表

施工　第0-0122号表　　頁0-0180

［名　称］仮橋・仮桟橋　覆工板撤去工　　100　m2　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 (機－18)		日			S1011
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	100	m2			
＊＊単位当り＊＊	1	m2			
A=2　撤去			B=10		

氷　見　市

S5313

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　高欄撤去工　　100　m　当り
［規格１］ガードレール型　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 (機－18)		日			S1011
諸雑費		%			#09 電気溶接機(ｴﾝｼﾞﾝ付)又はｶﾞｽ切断器、酸素等
＊＊＊合計＊＊＊	100	m			
＊＊単位当り＊＊	1	m			
A=2　ガードレール型・撤去			B=10		

氷　見　市

S5317

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　杭橋脚撤去工　　10　t　当り
［規格１］杭基礎形式　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
溶接工		人			R2018
普通作業員		人			R2006
クローラクレーン運転 (機－18)		日			S1011
諸雑費		%			#09 電気溶接機(エンジン付)、ガス切断器、酸素等
＊＊＊合計＊＊＊	10	t			
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=2　撤去			B=7		

S5321

施 工 内 訳 表

［名　称］仮橋・仮桟橋　杭橋脚引抜き　　10　本　当り
［規格１］バイブロハンマ単独　H型鋼引抜き　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
とび工		人			R2011
普通作業員		人			R2006
バイブロハンマ杭打機運転 (機－20)		日			S1750
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	10	本			
＊＊単位当り＊＊	1	本			
A=18.5　引抜長（m）			B=7		

S4801

施 工 内 訳 表

施工　第0-0126号表　　頁0-0184

［名　称］ポンプ設置・撤去　　1　箇所　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
バックホウ運転（賃料） （機－28）		日			S1546
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	箇所			
A=1　　割引有り（ﾊﾞｯｸﾎｳ ｸﾚｰﾝ付 0.8m3 2.9t吊）					

氷　見　市

S9727

施 工 内 訳 表

［名　称］ポンプ排水工　（工事用水中ポンプ）　　1　日　当り

［規格１］作業時排水　8時間／日　　［規格２］　120以上 450未満 （m3／ｈ）

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊作業員		人			R2005
工事用水中モータポンプ運転（賃料） 作業時排水　120m3／h以上 450m3／h未満		日			S1900
発動発電機運転 ディーゼルエンジン駆動　（機－16）		日			S1756
諸雑費		%			#09 ﾎﾟﾝﾌﾟの配管材料の損料、分電盤の賃料等
＊＊単位当り＊＊	1	日			
A=1　作業時排水 C=1　10m E=1　割引有り（工事用水中ﾎﾟﾝﾌﾟ 200mm 全揚程10m			B=2　120以上 450未満 （m3／ｈ） D=1　割引有り（工事用水中ﾎﾟﾝﾌﾟ 150mm 全揚程10m J=1　割引有り（発動発電機 ﾃﾞｨｰｾﾞﾙｴﾝｼﾞﾝ65/75kVA		

S9010

施 工 内 訳 表

施工　第0-0128号表　　頁0-0186

［名　称］重建設機械分解組立・輸送（往復）　　1　回　当り
［規格１］トラッククレーン系　　［規格２］既設橋撤去

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊作業員		人			R2005 分解＋組立
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0129号表
運搬費等		%			#03
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	回			
A=1　分解組立＋輸送（往復） C=0　分解組立用クレーン賃料補正係数			B=9　トラッククレーン系 G=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 70t）		

氷　見　市

S5327

施 工 内 訳 表

施工　第0-0129号表　　頁0-0187

［名　称］ラフテレーンクレーン賃料　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
ラフテレーンクレーン賃料		供用日			T7095
＊＊単位当り＊＊	1	日			
A=13 D=1　　長期割引　有り			B=0　　賃料補正係数		

氷　見　市

V7000

施 工 内 訳 表

［名　称］杭抜専用機分解・組立　　1　回　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊作業員		人			R2005
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0131号表
運搬費等率		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	回			

S5327

施 工 内 訳 表

施工　第0-0131号表　　頁0-0189

［名　称］ラフテレーンクレーン賃料　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
ラフテレーンクレーン賃料		供用日			T7086
＊＊単位当り＊＊	1	日			
A=6 D=2　　長期割引　無し			B=0　　賃料補正係数		

氷　見　市

S9010

施 工 内 訳 表

［名　称］重建設機械分解組立・輸送（往復）　　1　回　当り
［規格１］ｵｰﾙｹｰｼﾞﾝｸﾞ掘削機　　［規格２］2期にわかれるため2回計上

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊作業員		人			R2005 分解＋組立
クローラクレーン運転		時間			S1778
運搬費等		%			#03
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	回			
A=1　分解組立＋輸送（往復）			B=19　ｵｰﾙｹｰｼﾞﾝｸﾞ掘削機		

氷　見　市

S9010

施 工 内 訳 表

［名　称］重建設機械分解組立・輸送（往復）　　1　回　当り
［規格１］クローラクレーン系　　［規格２］仮橋設置撤去

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊作業員		人			R2005 分解＋組立
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0134号表
運搬費等		%			#03
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	回			
A=1　分解組立＋輸送（往復） C=0　分解組立用クレーン賃料補正係数			B=8　クローラクレーン系 F=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 60t）		

氷　見　市

S5327

施 工 内 訳 表

施工　第0-0134号表　　頁0-0192

［名　称］ラフテレーンクレーン賃料　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
ラフテレーンクレーン賃料 ：油圧伸縮ジブ型 60t吊		供用日			T7092
＊＊単位当り＊＊	1	日			
A=11 D=1　　長期割引　有り			B=0　　賃料補正係数		

氷　見　市

S9010

施 工 内 訳 表

施工　第0-0135号表　　頁0-0193

［名　称］重建設機械分解組立・輸送（往復）　　1　回　当り
［規格１］クローラクレーン系　　［規格２］オールケーシング

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊作業員		人			R2005 分解＋組立
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0134号表
運搬費等		%			#03
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	回			
A=1　分解組立＋輸送（往復） C=0　分解組立用クレーン賃料補正係数			B=7　クローラクレーン系 F=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 60t）		

氷　見　市

S9010

施 工 内 訳 表

施工　第0-0136号表　　頁0-0194

［名　称］重建設機械分解組立・輸送（往復）　　1　回　当り
［規格１］クローラクレーン系　　［規格２］杭引抜き用

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
特殊作業員		人			R2005 分解＋組立
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
運搬費等		%			#03
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	回			
A=1　分解組立＋輸送（往復） C=0　分解組立用クレーン賃料補正係数			B=6　クローラクレーン系 E=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）		

氷　見　市

S3107

施 工 内 訳 表

施工　第0-0137号表　　頁0-0195

［名　称］仮設材等運搬費（往復）　　1　t　当り

［規格１］製品長12m以内　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
運賃	1.00				T7000
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=2　往復 C=9.1　片道運搬距離（km）			B=1　製品長12m以内 D=1　割増無し		

氷　見　市

S3108

施 工 内 訳 表

［名　称］仮設材等の積込み、取卸し費　　1　t　当り

［規格１］往復分　　［規格２］敷鉄板

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
積込み、取卸し費（仮設材等） 片道分（基地→現場）	1.00	t			K0121
積込み、取卸し費（仮設材等） 片道分（現場→基地）	1.00	t			K0122
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=3　　往復分					

S3107

施 工 内 訳 表

［名　称］仮設材等運搬費（往復）　　1　t　当り
［規格１］製品長１５ｍ超　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
運賃	1.00				T7000
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=2　往復 C=9.1　片道運搬距離（km）			B=3　製品長15m超 D=1　割増無し		

氷　見　市

S3108

施 工 内 訳 表

［名　称］仮設材等の積込み、取卸し費　　1　t　当り

［規格１］往復分　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
積込み、取卸し費（仮設材等） 片道分（基地→現場）	1.00	t			K0121
積込み、取卸し費（仮設材等） 片道分（現場→基地）	1.00	t			K0122
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=3　　往復分					

V0001

施 工 内 訳 表

［名　称］添接板　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
添接板（上フランジ） PL340×12 SM490A	204	kg			W0001
添接板（上フランジ） PL135×14 SM490A	189	kg			W0001
添接板（ウェブ） PL340×14 SM490A	285	kg			W0001
添接板（下フランジ） PL340×12 SM490A	204	kg			W0001
添接板（下フランジ） PL340×14 SM490A	189	kg			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	式			

V0002

施 工 内 訳 表

［名　称］付属部材　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
桁繋ぎ材 L50×50×6 SS400	59	kg			W0001
桁下面型枠取付金物 型枠支持材 L50×50×6　SS400	443	kg			W0001
桁下面型枠取付金物 型枠支持材 FB65×6　SS400	244	kg			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	式			

V0003

施 工 内 訳 表

［名　称］エキストラ　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
曲げ加工エキストラ 　キャンバー加工	15.1	t			W0001
継手エキストラ	6	箇所			W0001
製作重量エキストラ	15.8	t			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	式			

V0004

施 工 内 訳 表

施工　第0-0144号表　　頁0-0202

［名　称］ボルト・インサート　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
添接用ＨＴＢ（上フランジ） M22×85（F8T） ナット・座金2	168	組			W0001
添接用ＨＴＢ（ウェブ） M22×85（F8T） ナット・座金2	144	組			W0001
添接用ＨＴＢ（下フランジ） M22×85（F8T） ナット・座金2	168	組			W0001
桁繋ぎ材用取付ボルト M22×45（SS400） ナット・座金２	80	本			W0001
桁下面型枠用インサート M12用	600	本			W0001
桁下面型枠用取付ボルト M12×50(SS400) 座金１	600	本			W0001
側部足場用インサート M12用	92	本			W0001
側部足場用跡埋めボルト M12×40(SS400) 座金１	92	本			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	式			

氷　見　市

V0005

施 工 内 訳 表

［名　称］塗装加算額　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
塗装加算額 　金属溶射	52	㎡			W0001
塗装加算額 　高摩擦有機ジンクリッチペイント	22	㎡			W0001
塗装加算額 　溶融亜鉛メッキ	0.69	t			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	式			

V1001

施 工 内 訳 表

［名　称］桁架設工　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
ラフテレーンクレーン賃料		日			T7090
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	日			

V1004

施 工 内 訳 表

［名　称］地組工　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
ラフテレーンクレーン賃料		日			T7090
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	日			

V1005

施 工 内 訳 表

施工　第0-0148号表　　頁0-0206

［名　称］本締め工　　1　日　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
諸雑費		%			#06
＊＊単位当り＊＊	1	日			

氷　見　市

V1002

施 工 内 訳 表

［名　称］上下部剛結工　　10　m　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
橋梁特殊工		人			R2019
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			T7090
諸雑費		%			#06
＊＊＊合計＊＊＊	10	m			
＊＊単位当り＊＊	1	m			

V1003

施 工 内 訳 表

施工　第0-0150号表　　頁0-0208

［名　称］桁下面型枠工　　100　㎡　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
型枠工		人			R2030
普通作業員		人			R2006
諸雑費		%			#06
桁下面型枠	103	㎡			W0001
＊＊＊合計＊＊＊	100	㎡			
＊＊単位当り＊＊	1	㎡			

氷　見　市

V1006

施 工 内 訳 表

［名　称］桁横繋ぎ鉄筋工　　1　t　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鉄筋加工・組立	1.00	t			S6152　施工　第0-0152号表
ネジ節異形棒鋼	1.03	t			W0001
＊＊単位当り＊＊	1	t			

S6152

施 工 内 訳 表

［名　称］鉄筋加工・組立　　1　　t　　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　　量	単　位	単　　価	金　　額	備　　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
鉄筋工		人			R2033
普通作業員		人			R2006
異形棒鋼(SD345) 径16-25mm	1.05	t			T4511 設計量×(1＋ロス率)
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09 組立結束線、ｽﾍﾟｰｻ等
＊＊単位当り＊＊	1	t			
A=5　　SD345　D16～25 D=1　　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）			C=0　　ラフテレーンクレーン賃料補正係数		

S5330

施 工 内 訳 表

［名　称］鉄筋工　加工・組立　　1000　kg　当り

［規格１］一般構造物　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
鉄筋加工	1,000.00	kg			S5331　施工　第0-0154号表
鉄筋組立 　一般構造物	1,000.00	kg			S5332　施工　第0-0155号表
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=3　加工・組立 C=5　SD345　D13 E=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）			B=1　一般構造物 D=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		

氷　見　市

S5331

施 工 内 訳 表

施工　第0-0154号表　　頁0-0212

［名　称］鉄筋加工　　1000　kg　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
鉄筋工		人			R2033
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
異形棒鋼(SD345) 径 13mm	1.03	t			T4510
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=5　SD345　D13 C=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）			B=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数		

氷　見　市

S5332

施 工 内 訳 表

施工　第0-0155号表　　頁0-0213

［名　称］鉄筋組立　　1000　kg　当り

［規格１］一般構造物　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
鉄筋工		人			R2033
普通作業員		人			R2006
ラフテレーンクレーン賃料		日			S5327　施工　第0-0060号表
諸雑費		%			#09
＊＊＊合計＊＊＊	1,000	kg			
＊＊単位当り＊＊	1	kg			
A=1　一般構造物 C=0　ラフテレーンクレーンの賃料補正係数			B=5　SD345　D13 D=1　割引有り（ﾗﾌﾃﾚｰﾝｸﾚｰﾝ 油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型 25t）		

氷　見　市

V1007

施 工 内 訳 表

［名　称］橋体コンクリート工　　10　　m3　　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　　量	単　位	単　　価	金　　額	備　　考
橋梁世話役 　橋梁		人			R2010
特殊作業員		人			R2005
普通作業員		人			R2006
生コンクリート 　　30－12－25　W/C≦50%	10.0	m3			TC048
コンクリートポンプ車運転 　(機－20)		日			S1535
養生工		%			#06
諸雑費		%			#06
＊＊＊合計＊＊＊	10	m3			
＊＊単位当り＊＊	1	m3			

V0103

施 工 内 訳 表

［名　称］表層工（車道・路肩部）　　66　㎡　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
表層（車道・路肩部） 1層当り平均仕上り厚70mm 機械費、労務費のみ（１日未満用）	125	m2			SP4007　施工　第0-0158号表
表層（車道・路肩部） 1層当り平均仕上り厚70mm 材料費のみ（１日未満用）	66	m2			SP4007　施工　第0-0159号表
＊＊＊合計＊＊＊	66	㎡			
＊＊単位当り＊＊	1	㎡			

SP4007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0158号表

［名　称］　表層（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］　1層当り平均仕上り厚70mm　　［規格２］　機械費、労務費のみ（１日未満用）

機械構成比：　0.35%　労務構成比：　41.45%　材料構成比：　58.20%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　3,544.3

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
振動ローラ（舗装用）	0.21%		振動ローラ（舗装用）		M3042
振動コンパクタ（前進型）	0.12%		振動コンパクタ（前進型）		M1071
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	22.00%		特殊作業員 東京単価		R2005
普通作業員	13.14%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	3.97%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ｱｽﾌｧﾙﾄ合材 再生材入り 密粒度 AC 20FA	58.00%		アスファルト混合物 東京単価 密粒度ＡＳ混合物（２０） 平均仕上がり厚　67.5mm		T3926
ガソリン JIS2号レギュラ	0.16%		ガソリン 東京単価 レギュラー　スタンド		T3004
軽油 （パトロール）	0.03%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

SP4007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0158号表

［名　称］ 表層（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］ 1層当り平均仕上り厚70mm　　［規格２］ 機械費、労務費のみ（１日未満用）

機械構成比：　0.35%　労務構成比：　41.45%　材料構成比：　58.20%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　3,544.3

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
積算単価			積算単価		EP001
A=2　1.4m未満(1層当り平均仕上厚50mm超70mm以下			B=70　1層当り平均仕上り厚（mm）		
C=1　密粒度ｱｽﾌｧﾙﾄ混合物			D=4　瀝青材料　無し		
E=5　密粒度 AC 20FA			G=2　機械費、労務費のみ（1日未満用）		

SP4007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0159号表

［名　称］ 表層（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］ 1層当り平均仕上り厚70mm　　［規格２］ 材料費のみ（１日未満用）

機械構成比：　0.35%　労務構成比：　41.45%　材料構成比：　58.20%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　3,544.3

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
振動ローラ（舗装用）	0.21%		振動ローラ（舗装用）		M3042
振動コンパクタ（前進型）	0.12%		振動コンパクタ（前進型）		M1071
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	22.00%		特殊作業員 東京単価		R2005
普通作業員	13.14%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	3.97%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ｱｽﾌｧﾙﾄ合材 再生材入り（小口） 密粒度 AC 20FA（100t未満）	58.00%		アスファルト混合物 東京単価 密粒度ＡＳ混合物（２０） 平均仕上がり厚　67.5mm		T3966
ガソリン JIS2号レギュラ	0.16%		ガソリン 東京単価 レギュラー　スタンド		T3004
軽油 （パトロール）	0.03%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

SP4007

施 工 内 訳 表

施工　第0-0159号表

［名　称］ 表層（車道・路肩部）　　1　m2　当り

［規格１］ 1層当り平均仕上り厚70mm　　［規格２］ 材料費のみ（１日未満用）

機械構成比：　0.35%　労務構成比：　41.45%　材料構成比：　58.20%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　3,544.3

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
積算単価			積算単価		EP001
A=2　1.4m未満(1層当り平均仕上厚50mm超70mm以下 C=1　密粒度ｱｽﾌｧﾙﾄ混合物 E=5　密粒度 AC 20FA			B=70　1層当り平均仕上り厚（mm） D=4　瀝青材料　無し G=3　材料費のみ（1日未満用）		
N=2　ｱｽﾌｧﾙﾄ合材小口割増あり （100ｔ未満）					

氷　見　市

SS181

施 工 内 訳 表

［名　称］橋面防水工（塗膜系防水）　新設　　100　m2　当り

［規格１］市場単価方式　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋面防水工　塗膜系防水 新設	100.00	m2			TH827
床版排水（ドレーン）材	33.60	m			TD561
目地材	48.93	m			TD563
＊＊＊合計＊＊＊	100	m2			
＊＊単位当り＊＊	1	m2			
A=1　新設 D=46.6　目地材設計数量（m／100m2） G=1　時間的制約なし			B=32　床版排水材設計数量（m／100m2） F=2　200m2未満 H=1　標準（昼間）		

SP4045

施 工 内 訳 表

施工　第0-0161号表

［名　称］ 排水桝　　1　箇所　当り

［規格１］　　［規格２］

機械構成比：　0.00%　労務構成比：　11.82%　材料構成比：　88.18%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　117,960

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
普通作業員	9.08%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	2.74%		土木一般世話役 東京単価		R2008
排水桝	88.18%		橋梁用排水桝 東京単価 鋼桁用Ａタイプ 首下265　FC250本体　82.2kg/個		T0049
積算単価			積算単価		EP001
A=3　排水桝B 20kg/個以上 110kg/個以下					

SP4042

施 工 内 訳 表

施工　第0-0162号表

［名　称］ 排水管設置　　1　m　当り

［規格１］ 足場　無し　　［規格２］

機械構成比：　16.87%　労務構成比：　80.76%　材料構成比：　2.37%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　6,451.9

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
高所作業車 最大地上高12m・最大積載荷重1,000kg	16.87%		高所作業車 東京単価 ﾄﾗｯｸ架装・伸縮ﾌﾞｰﾑ・ﾌﾟﾗｯﾄﾌｫｰﾑ型 最大地上高12m・最大積載荷重1,000kg		T7394
特殊作業員	25.52%		特殊作業員 東京単価		R2005
特殊運転手	21.27%		運転手（特殊） 東京単価		R2002
土木一般世話役 一般施工	17.07%		土木一般世話役 東京単価		R2008
普通作業員	16.61%		普通作業員 東京単価		R2006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
軽油 (パトロール)	2.37%		軽油 東京単価 パトロール給油		T3002
積算単価			積算単価		EP001
A=1　足場　無し			B=1　割引有り(高所作業車 伸縮ﾌﾞｰﾑ･ﾌﾟﾗｯﾄﾎｰﾑ12m		

SP2082

施 工 内 訳 表

施工　第0-0163号表

［名　称］ コンクリート　　1　　m3　　当り

［規格１］ 小型構造物　　［規格２］ 人力打設

機械構成比：　0.00%　　労務構成比：　41.24%　　材料構成比：　58.76%　　市場単価構成比：　0.00%　　標準単価：　38,619

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
普通作業員	22.34%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	9.14%		土木一般世話役 東京単価		R2008
特殊作業員	7.74%		特殊作業員 東京単価		R2005
その他(労務)			その他(労務)		ER009
生コンクリート 高炉24－12－40　W/C≦55%	58.76%		生コンクリート 東京単価 高炉　24-12-25(20)　W/C　55%		TC027
積算単価			積算単価		EP001
A=2　小型構造物 C=16　高炉24－12－40　W/C≦55% G=2　現場内小運搬　無し			B=4　人力打設 E=2　一般養生 L=1　生コン小型車割増なし		

V1008

施 工 内 訳 表

［名　称］地覆目地工　　10　㎡　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
土木一般世話役 一般施工		人			R2008
普通作業員		人			R2006
地覆部目地材		L			W0001
諸雑費		%			#06
＊＊＊合計＊＊＊	10	㎡			
＊＊単位当り＊＊	1	㎡			

SP2076

施 工 内 訳 表

施工　第0-0165号表

［名　称］ 目地板　　1　m2　当り

［規格１］ 瀝青繊維質　ｔ＝20　　［規格２］

機械構成比：　0.00%　労務構成比：　64.44%　材料構成比：　35.56%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　4,288.3

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
普通作業員	47.50%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	16.62%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
目地板 繊維質 t=20mm	35.56%		瀝青繊維質目地板 東京単価 厚さ１０ｍｍ		T5268
積算単価			積算単価		EP001
A=1　30m2未満			B=7　瀝青繊維質　ｔ＝20		

SP4023

施 工 内 訳 表

施工　第0-0166号表

［名　称］ 橋梁用高欄　　1　m　当り

［規格１］ 組立式　　［規格２］

機械構成比：　0.00%　労務構成比：　6.76%　材料構成比：　93.24%　市場単価構成比：　0.00%　標準単価：　62,005

代　表　機　労　材　規　格	構成比	単　価	代　表　機　労　材　規　格(東京地区)	単価(東京地区)	備　考
普通作業員	5.18%		普通作業員 東京単価		R2006
土木一般世話役 一般施工	1.56%		土木一般世話役 東京単価		R2008
その他(労務)			その他(労務)		ER009
高欄組立式	93.24%		高欄(鋼製) 東京単価 Ｂ種　丸・縦桟型 ﾋﾞｰﾑ数3本 高さ1,000mm ｽﾊﾟﾝ2.0m めっき		T0038
積算単価			積算単価		EP001
A=1　組立式					

S6038

施 工 内 訳 表

［名　称］側部足場工　　1　m　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
橋梁特殊工		人			R2019
足場材賃料		月			
足場材賃料		月			
諸雑費	1	式			#90
＊＊単位当り＊＊	1	m			

S7192

施 工 内 訳 表

［名　称］交通誘導警備員　　1　式　当り

［規格１］　　［規格２］

名　称　・　規　格　な　ど	数　量	単　位	単　価	金　額	備　考
交通誘導警備員Ｂ		人			R2053
＊＊単位当り＊＊	1	式			
A=0　交通誘導警備員Ａ　配置人員（人） C=150　必要日数（日）			B=1　交通誘導警備員Ｂ　配置人員（人）		

機 労 材 集 計 表

項番	単価コード	集計区分	単価値	数量累計	単価名称	集計区分名称
1	K0121	199		455.8	積込み、取卸し費（仮設材等）	その他機械損料
2	K0122	199		455.8	積込み、取卸し費（仮設材等）	その他機械損料
3	K1011	135		6	継施工費	鋼矢板
4	K2541	198			タイヤ損耗費及び修理費	消耗品費
5	M1021	191			ダンプトラック	運搬機械等損料
6	M1021	191			ダンプトラック	運搬機械等損料
7	M1071	193			振動コンパクタ（前進型）	路盤舗装等損料
8	M1071	193			振動コンパクタ（前進型）	路盤舗装等損料
9	M1232	193			ランマ	路盤舗装等損料
10	M1310	192			大型ブレーカ（ベースマシン含まず）	基礎等機械損料
11	M1321	191			トラック	運搬機械等損料
12	M1450	191			ダンプトラック	運搬機械等損料
13	M1520	194			コンクリートポンプ車	コンク機械損料
14	M2001	193			コンクリートカッタ	路盤舗装等損料
15	M3033	192			バイブロハンマ（単体）	基礎等機械損料
16	M3042	193			振動ローラ（舗装用）	路盤舗装等損料
17	M3042	193			振動ローラ（舗装用）	路盤舗装等損料
18	MHB006	190			ブルドーザ	掘削積込機損料
19	MHB111	190			バックホウ	掘削積込機損料
20	MHB132	190			バックホウ	掘削積込機損料
21	MHB165	190			バックホウ	掘削積込機損料
22	MHB427	191			クローラクレーン	運搬機械等損料
23	MHB428	191			クローラクレーン	運搬機械等損料
24	MHB428	191			クローラクレーン	運搬機械等損料
25	MHB601	193			モータグレーダ	路盤舗装等損料
26	MHB715	192			油圧式杭圧入引抜機	基礎等機械損料
27	MHS130	190			バックホウ	掘削積込機損料
28	MHS311	192			全回転型オールケーシング掘削機	基礎等機械損料
29	MHS451	191			ラフテレーンクレーン	運搬機械等損料
30	R2002	18			特殊運転手	特殊運転手
31	R2005	11			特殊作業員	特殊作業員
32	R2005	11			特殊作業員	特殊作業員
33	R2006	12			普通作業員	普通作業員
34	R2006	12			普通作業員	普通作業員
35	R2008	25			土木一般世話役	一般土木世話役
36	R2008	25			土木一般世話役	一般土木世話役

機 労 材 集 計 表

項番	単価コード	集計区分	単価値	数量累計	単価名称	集計区分名称
37	R2010	23			橋梁世話役	橋梁工世話役
38	R2011	15			とび工	とび工
39	R2013	16			ブロック工	石工ブロック工
40	R2015	19			一般運転手	一般運転手
41	R2018	38			溶接工	機械工
42	R2019	23			橋梁特殊工	橋梁工世話役
43	R2030	29			型枠工	型枠工
44	R2033	17			鉄筋工	鉄筋工
45	R2053	37			交通誘導警備員Ｂ	その他労務
46	T1022	180		90.3	鋼矢板整備費	仮設材損料
47	T1038	180		10.6	H形鋼整備費	仮設材損料
48	T1043	180		1.7	鋼製山留材整備費	仮設材損料
49	T1062	180		6.5	鋼製山留材賃料　部品	仮設材損料
50	T1065	180		6.5	鋼製山留材賃料　部品	仮設材損料
51	T3002	66			軽油	軽油
52	T3002	66			軽油	軽油
53	T3004	65			ガソリン	ガソリン
54	T3004	65			ガソリン	ガソリン
55	T3019	78			アスファルト乳剤	アス乳剤
56	T3019	78			アスファルト乳剤	アス乳剤
57	T3545	127		3.6	鉄くず	スクラップ
58	T3670	198		0	ダイヤモンドブレード	消耗品費
59	T3681	58		140	大型土のう	その他材料
60	T3926	72		0	ｱｽﾌｧﾙﾄ合材 再生材入り	密粒13～20Ｆ
61	T3966	72		0	ｱｽﾌｧﾙﾄ合材 再生材入り （小口）	密粒13～20Ｆ
62	T3966	72		0	ｱｽﾌｧﾙﾄ合材 再生材入り （小口）	密粒13～20Ｆ
63	T3973	92		14.9	生コンクリート	生コン　180kg
64	T3979	95		103.54	生コンクリート	生コン　300kg
65	T4027	92		2.14	生コンクリート	生コン　180kg
66	T4050	53		0	粒調砕石	粒度調整砕石
67	T4090	52		59.89	再生砕石	クラッシャラン
68	T4090	52		0	再生砕石	クラッシャラン
69	T4510	137		1.6583	異形棒鋼(SD345)	棒鋼
70	T4511	137		15.7599	異形棒鋼(SD345)	棒鋼
71	T5266	169		23.18	目地板	目地材等
72	T5268	169		1.22	目地板	目地材等

機 労 材 集 計 表

項番	単価コード	集計区分	単価値	数量累計	単価名称	集計区分名称
73	T7000	1		434.8	運賃	測量用材料
74	T7000	1		21	運賃	測量用材料
75	T7040	44			トラッククレーン賃料	建設機械賃料
76	T7055	44			トラッククレーン賃料	建設機械賃料
77	T7086	44			ラフテレーンクレーン賃料	建設機械賃料
78	T7086	44			ラフテレーンクレーン賃料	建設機械賃料
79	T7090	44			ラフテレーンクレーン賃料	建設機械賃料
80	T7092	44			ラフテレーンクレーン賃料	建設機械賃料
81	T7095	44			ラフテレーンクレーン賃料	建設機械賃料
82	T7111	180			鋼矢板賃料	仮設材損料
83	T7156	180			H形鋼賃料（杭用）	仮設材損料
84	T7159	180			H形鋼賃料（山留用主部材）	仮設材損料
85	T7244	44			バックホウ賃料	建設機械賃料
86	T7255	44			バックホウ賃料	建設機械賃料
87	T7256	44			バックホウ賃料	建設機械賃料
88	T7276	44			バックホウ賃料	建設機械賃料
89	T7279	44			バックホウ賃料	建設機械賃料
90	T7281	44			振動ローラ賃料	建設機械賃料
91	T7285	44			タンパ賃料	建設機械賃料
92	T7286	44			バックホウ賃料	建設機械賃料
93	T7295	44			バックホウ賃料	建設機械賃料
94	T7375	44			発動発電機賃料	建設機械賃料
95	T7379	44			発動発電機賃料	建設機械賃料
96	T7388	44			タイヤローラ賃料	建設機械賃料
97	T7394	44			高所作業車	建設機械賃料
98	T7422	44			振動ローラ（舗装用）	建設機械賃料
99	T7432	180			敷鉄板賃料　７～１２箇月	仮設材損料
100	T7433	180			敷鉄板賃料　１３～２４箇月	仮設材損料
101	T7482	44			工事用水中ポンプ	建設機械賃料
102	T7484	44			工事用水中ポンプ	建設機械賃料
103	T7645	180		1.2	H型鋼不足分弁償金（新品）	仮設材損料
104	T9951	167		1	硬質塩化ビニール管	塩ビ管、ポリ管
105	TAC13	189		0.5	As舗装切断排水	投棄料
106	TAK23	189		4	アスファルト廃材処理費	投棄料
107	TC003	92		65.741	生コンクリート	生コン　180kg
108	TC027	94		45.548	生コンクリート	生コン　240kg

機労材集計表

項番	単価コード	集計区分	単価値	数量累計	単価名称	集計区分名称
109	TC048	95		41	生コンクリート	生コン　300kg
110	TCM94	189		58	コンクリート廃材処理費	投棄料
111	TCY94	189		125	コンクリート廃材処理費	投棄料
112	TD561	200		22.176	床版排水（ドレーン）材	
113	TD563	200		32.2938	目地材	
114	TH827	200		66	橋面防水工　塗膜系防水	
115	TL782	200		58	構造物とりこわし工（無筋構造物）	
116	TL788	200		117	構造物とりこわし工（鉄筋構造物）	
117	TL791	200		5	構造物とりこわし工（鉄筋構造物）	
118	TST07	189		3,090	公共用残土仮置場（搬入）	投棄料
119	WXXXX	966				
120	WXXXX	968				

全体数量総括表

工種			種別	細別	規格	単位	数量	積算数量	摘要
【本工事１】									
橋梁下部									
	橋台工								
		作業土工							
			床掘り						
				基面整正		ｍ２	134.8	130	
			埋戻し						
				埋戻し工		ｍ３	402.0	400	
	舗装工								
		構造物取壊し工							
			舗装版切断						
				舗装版切断		ｍ	43.2	43	
			舗装版破砕						
				舗装版破砕	BH	ｍ２	54.4	54	
		運搬処理工							
			殻運搬						
				舗装切断排水運搬費		式	1	1	
				殻運搬		ｍ３	2.7	3	
				As舗装切断排水		ｔ	0.5	0.5	
				殻処分		ｍ３	2.7	3	
	舗装工								
		アスファルト舗装工							
			下層路盤（車道路肩部）						
				下層路盤（車道路肩部）		ｍ２	66.1	66	
			上層路盤（車道路肩部）						
				上層路盤（車道路肩部）		ｍ２	66.1	66	
			表層（車道路肩部）						
				表層（車道路肩部）	機械費・労務費	ｍ２	126	126	
				表層（車道路肩部）	材料費	ｍ２	66.1	66	
	石・ブロック積工								
		構造物取壊し工							
			コンクリート構造物取壊し						
				構造物とりこわし工（機械）		ｍ３	57.6	58	
		運搬処理工							
			殻運搬						
				殻運搬		ｍ３	57.6	58	
				殻処分		ｍ３	57.6	58	
		コンクリートブロック工							
			現場打ち基礎コンクリート						
				現場打ち基礎コンクリート工		ｍ３	2.5	3	
			大型ブロック積						
				大型ブロック積		ｍ２	144.0	144	
				胴込・裏込コンクリート		ｍ３	47.8	48	
			胴込・裏込材						
				胴込・裏込材（砕石）		ｍ３	47.0	47	
			吸出し防止材設置						
				吸出し防止材設置		ｍ２	109.5	110	
			現場打ち天端コンクリート						
				現場打ち天端コンクリート		ｍ３	3.4	3	
			現場打ち小口止コンクリート						
				現場打ち小口止コンクリート		ｍ３	5.6	6	
			目地板						
				目地板		ｍ２	18.6	19	
			張コンクリート工						
				張コンクリート工		ｍ２	41.0	41	
				型枠		ｍ２	41.0	41	
				胴込・裏込材（砕石）		ｍ３	6.2	6	

全体数量総括表

工種			種別	細別	規格	単位	数量	積算数量	摘要
		作業土工							
			床掘り						
				積込（ルーズ）		ｍ３	14.8	15	
				土砂等運搬		ｍ３	14.8	15	
				路体盛土		ｍ３	14.8	15	
				掘削		ｍ３	111.7	110	
				床掘り		ｍ３	98.0	98	
				埋戻し		ｍ３	41.9	42	
			法面整形						
				法面整形	切土	ｍ２	141.4	140	
				法面整形	盛土	ｍ２	15.5	16	
		残土処理工							
			残土等処分						
				土砂等運搬		ｍ３	153.0	150	
				公共用残土仮置場（搬入）		ｍ３	183.6	180	
		管渠工							
			ヒューム管（B形管）						
				ヒューム管（B形管）	HP200	m	5.7	6	
				ヒューム管（B形管）	HP250	m	6.1	6	
				ヒューム管（B形管）	HP300	m	6.3	6	
	擁壁工								
		場所打擁壁工							
			小型擁壁						
				小型擁壁工		ｍ３	8.2	8	
	床版工								
		旧橋撤去工							
			舗装版破砕						
				アスファルト舗装版破砕・積込み		ｍ３	0.8	0.8	
			鋼製高欄撤去						
				高欄撤去		m	26.0	26	
			桁材撤去						
				排水装置及び添架管撤去		m	3.2	3	
				伸縮装置縁切		m	8.0	8	
				構造物とりこわし工（人力）	地覆手はつり	ｍ３	4.6	5	
				構造物とりこわし工（機械）	胸壁先行撤去	ｍ３	1.4	1	
				コアボーリング工法による削孔		m	19.8	20	
				ワイヤーソーイング工法切断		ｍ２	58.5	59	
				支承縁切り		基	20	20	
				主桁撤去工		日	4	4	
				構造物とりこわし工（機械）		ｍ３	22.8	23	
				アスファルト殻運搬		ｍ３	0.8	1	
				殻運搬	Co	ｍ３	28.7	29	
				床掘	胸壁背面	ｍ３	4.7	5	
				殻処分	As	ｍ３	0.8	1	
				殻処分	Co	ｍ３	28.7	29	
	橋台工								
		作業土工							
			床掘り						
				床掘		ｍ３	474.5	470	
		撤去工							
			構造物撤去（橋台）						
				構造物とりこわし工（機械）	橋台	ｍ３	50.1	50	
				殻運搬	Co	ｍ３	50.1	50	
				殻処分	Co	ｍ３	50.1	50	
			構造物撤去（旧橋本体）						
				低振動フレキシブルケーシング併用WJ杭撤去		日	12	12	
				構造物とりこわし工（機械）	二次破砕	ｍ３	42.6	43	
				殻運搬	Co	ｍ３	42.6	43	
				殻処分	Co	ｍ３	42.6	43	

全体数量総括表

工種			種別	細別	規格	単位	数量	積算数量	摘要
		作業土工							
			埋戻し						
				埋戻し		m３	196.0	200	
		場所打杭工							
			場所打杭						
				全回転式オールケーシング工	A1	本	2	2	
				全回転式オールケーシング工	A2	本	2	2	
				機械式継手US-22-22同等品		個	320	320	
				機械式継手UW-22-22同等品		個	320	320	
				機械式継手Z-22同等品		個	160	160	
			残土処理工						
				積込（ルーズ）		m３	95.2	95	
				土砂等運搬		m３	95.2	95	
				公共用残土仮置場（搬入）	土砂処分	m３	114.2	110	
		橋台躯体工							
			コンクリート						
				コンクリート		m３	0.4	0.4	枕コンクリート
				橋台・橋脚コンクリート打設		m３	38.4	38	
			鉄筋						
				鉄筋工	SD345 D16～D19	kg	621	621	
				鉄筋工	SD345 D16～D19	kg	1564	1560	
			型枠						
				型枠		m２	66.9	67	
			均しコンクリート						
				コンクリート		m３	1.8	2	
				型枠		m２	2.8	3	
			付属部品						
				鉄筋支持金物（L65×65(50)×6）	SS400	kg	118	118	
				上下部連結金物（FB125×12）	SS400	kg	202	202	
			処分費						
				殻運搬		m３	3.2	3	杭頭処理
				殻処分		m３	3.2	3	杭頭処理
			足場						
				足場工	手摺先行型足場	掛m２	108.0	108	
			鋼矢板						
				油圧圧入引抜機　鋼矢板圧入		枚	170	170	
				油圧圧入引抜機　鋼矢板引抜		枚	170	170	
				鋼矢板賃料		t	86.7	86.7	供用期間210日
				油圧式杭圧入引抜機据付・解体		回	1	1	圧入
				油圧式杭圧入引抜機据付・解体		回	1	1	引抜
			切梁・腹起し						
				切梁・腹起し設置		t	37.08	37.1	
				H型鋼リース	H500-500	t	27.74	27.7	
				H型鋼賃料	H300-300	t	1.685	1.7	供用期間210日
				H型鋼賃料	副部材A	t	6.474	6.5	供用期間210日
				H型鋼賃料	副部材B	t	1.177	1.2	供用期間210日
				切梁・腹起し撤去		t	37.08	37.1	
			引抜同時充填工						
				充填管設置工		本	6	6	
				引抜同時充填工		本	6	6	
				充填材		L	3768	3768	
				充填設備（車載型）据付・解体費		回	1	1	
				特許技術料		式	1	1	
			引抜同時充填工						
				充填管設置工		本	18	18	
				引抜同時充填工		枚	170	170	
				充填材		L	40460	40460	
				充填設備（車載型）据付・解体費		回	1	1	
				特許技術料		式	1	1	

全体数量総括表

工種			種別	細別	規格	単位	数量	積算数量	摘要
	施工ヤード設置工								
		施工ヤード設置工							
			ヤード造成						
				積込み（ルーズ）		m３	2298.4	2300	
				土砂等運搬		m３	2298.4	2300	
				整地		m３	2298.4	2300	
			敷鉄板						
				敷鉄板設置撤去		m２	1662	1662	
				敷鉄板賃料		枚	94	94	供用期間720日
				敷鉄板賃料		枚	87	87	供用期間210日
			復旧						
				積込み（ルーズ）		m３	2298.4	2300	
			土のう						
				大型土のう工	製作・設置	袋	140	140	
				大型土のう工	撤去	袋	120	120	
				大型土のう工	設置	袋	120	120	
				大型土のう工	撤去	袋	140	140	
			残土処分工						
				土砂等運搬		m３	2298.4	2300	
				公共用残土仮置場（搬入）	土砂処分	m３	2758.1	2800	
		仮橋・仮桟橋工							
			路体盛土						
				路体盛土		m３	1.5	2	
			床掘り						
				床掘		m３	1.4	1	
			埋戻し						
				埋戻し		m３	1.4	1	
			土留工						
				横矢板（土留板）の設置撤去		m２	12.99	13	
				鋼矢板賃料		t	3.6	3.6	
			上部工架設工						
				仮橋・仮桟橋　上部工架設工		t	10.35	10.3	
				仮橋用資材（上部工）		式	1	1	
			覆工板設置工						
				仮橋・仮桟橋　覆工板設置工		m２	64	64	
			高欄設置工						
				仮橋・仮桟橋　高欄設置工		m	32	32	
			杭橋脚設置工						
				仮橋・仮桟橋　杭橋脚設置工		t	11.10	11.1	
				仮橋・仮桟橋　杭橋脚打込み		本	6	6	
				H型鋼賃料		t	10.60	10.6	
				仮橋用資材（下部工）		式	1	1	
			導杭・導枠設置工						
				仮橋・仮桟橋　杭橋脚打込み	導杭設置	本	4.8	5	
				仮橋・仮桟橋　導枠設置・撤去工		本	4.8	5	
				仮橋・仮桟橋　杭橋脚引抜き	導杭引抜き	本	4.8	5	
		仮橋撤去工							
			上部工撤去工						
				仮橋・仮桟橋　上部工撤去工		t	10.34	10.3	
			覆工板撤去工						
				仮橋・仮桟橋　覆工板撤去工		m２	64	64	
			高欄撤去工						
				仮橋・仮桟橋　高欄撤去工		m	32	32	
			杭橋脚撤去工						
				仮橋・仮桟橋　杭橋脚撤去工		t	11.10	11.1	
				仮橋・仮桟橋　杭橋脚引抜き		本	6	6	

全体数量総括表

工種			種別	細別	規格	単位	数量	積算数量	摘要
			スクラップ						
				スクラップ		t	3.64	3.6	
		水替工							
			ポンプ排水						
				ポンプ設置・撤去		箇所	5	5	
				ポンプ排水		日	74	74	
運搬費									
	重建設機械分解組立								
				重建設機械分解組立		回	1	1	トラッククレーン100t吊以上120t吊以下
				杭抜専用機分解・組立		回	1	1	
				重建設機械分解組立		回	2	2	オールケーシング掘削機
				重建設機械分解組立		回	2	2	クローラクレーン150t吊超300t吊以下
				重建設機械分解組立		回	1	1	クローラクレーン80t吊超150t吊以下
				重建設機械分解組立		回	1	1	クローラクレーン35t吊超80t吊以下
	仮設材等運搬								
				仮設材運搬		t	434.8	434.8	
				仮設材の積込・取り卸し		t	434.8	434.8	
				仮設材運搬		t	21.0	21.0	
				仮設材の積込・取り卸し		t	21.0	21.0	
【本工事２】									
鋼橋上部									
	＃工場製作工＃								
		桁製作工							
			製作加工						
				＊調整データ１＊					
				H鋼桁		t	14.01	14.0	
				添接板		式	1	1	
				付属部材		式	1	1	
				エキストラ		式	1	1	
				ボルト・インサート		式	1	1	
				塗装加算額		式	1	1	
				溶融亜鉛メッキ横持運賃		往復	1	1	
	工場製作輸送工								
		輸送工							
			輸送						
				桁輸送費		台	1	1	
	鋼橋架設工								
		架設工							
			桁架設						
				桁架設工		日	0.9	1	
				地組工		日	2.4	2	
				本締め工		日	2.3	2	
				上下部剛結工		m	9.4	9	
		床版工							
			型枠						
				桁下面型枠工		m２	32.8	33	
			鉄筋						
				桁横繋ぎ鉄筋工	D22 異形棒鋼	t	1.33	1.3	
				ネジ節異形鉄筋運賃		台	1	1	
				定着ナット	桁横繋ぎ鉄筋定着	組	194	194	
				定着ナット	上下部連結鉄筋定着	組	88	88	
				鉄筋工	D13	kg	1614	1610	
				鉄筋工	D16～D19	kg	1955	1960	
			コンクリート						
				橋体コンクリート工		m３	40.8	41	

全体数量総括表

工種			種別	細別	規格	単位	数量	積算数量	摘要
	舗装工								
		アスファルト舗装工							
			表層						
				表層（車線・路肩部）	機械費・労務費	ｍ２	125	125	
				表層（車線・路肩部）	材料費	ｍ２	65.7	66	
				橋面防水工（塗膜系防水）新設		ｍ２	65.7	66	
	橋梁付属物工								
		排水装置工							
				排水桝	ND-484特	箇所	4	4	
				排水管設置	VP150×650	ｍ	2.6	3	
				硬質塩化ビニル管【材料】	VP150×650	本	0.65	1	
		地覆工							
			地覆工						
				型枠		ｍ２	54.1	54	
				コンクリート		ｍ３	5.6	6	
				地覆部目地工		ｍ２	0.18	0.2	
				目地板		ｍ２	1	1	
		橋梁用高欄工							
			橋梁用高欄						
				橋梁用高欄		ｍ	28.54	29	
	仮設工								
		足場工							
			足場						
				側部用足場		ｍ	35.2	35	
		交通管理工							
			交通誘導警備員						
				交通誘導警備員		式	1	1	
	特許使用料								
		特許使用料							
			特許使用料						
				特許使用料		式	1	1	

惣領大窪線2号橋　上部工数量総括表（その1）

種別		仕様	単位	数量	備考
H鋼桁	H鋼桁	H350×350×12×19(SM490B)	kg	14014	桁下面防食（金属溶射）
	添接板（上フランジ）	PL340×12(SM490A)		204	
	添接板（上フランジ）	PL135×14(SM490A)		189	
	添接板（ウエブ）	PL260×14(SM490A)		285	
	添接板（下フランジ）	PL340×12(SM490A)		204	金属溶射
	添接板（下フランジ）	PL135×14(SM490A)		189	金属溶射
	合　計			15085	
付属部材	桁繋ぎ材	L50×50×6(SS400)	kg	59	
	桁下面型枠取付金物	L50×50×6(SS400)		443	溶融亜鉛メッキ（HDZT77）
		FB65×6(SS400)		244	溶融亜鉛メッキ（HDZT77）
	上下部連結金物	FB125×12(SS400)		—	下部工数量に計上
	合　計			746	
エキストラ	曲げ加工エキストラ	キャンバー加工	t	15.09	
	寸法エキストラ	なし	t	—	対象外
	継手エキストラ	あり	箇所	6	
	斜橋エキストラ	θ ＝90°	t	—	対象外
		全体バチ形状	t	—	対象外
	枝桁エキストラ	なし	箇所	—	対象外
	製作重量エキストラ	20＞W≧10	t	15.83	
購入品	添接用HTB（上フランジ）	M22×85(F8T),ナット・座金2	本	168	溶融亜鉛メッキ（HDZT77）
	添接用HTB（ウエブ）	M22×80(F8T),ナット・座金2	本	144	溶融亜鉛メッキ（HDZT77）
	添接用HTB（下フランジ）	M22×85(F8T),ナット・座金2	本	168	溶融亜鉛メッキ（HDZT77）
	桁繋ぎ材用取付ボルト	M12×45（SS400）,ナット・座金2	本	80	
	桁下面型枠用インサート	M12用	本	600	ダクロメッキ
	桁下面型枠用取付ボルト	M12×50（SS400）,座金1	本	600	溶融亜鉛メッキ（HDZT49）
	側部足場用インサート	M12用	本	92	ダクロメッキ
	側部足場用跡埋めボルト	M12×40（SS400）,座金1	本	92	溶融亜鉛メッキ（HDZT49）
H鋼桁塗装工（工場塗装）		桁下面防食：金属溶射	m^2	52.0	
		高摩擦有機ジンクリッチペイント		21.9	
溶融亜鉛メッキ処理工		HDZT77	kg	687	
H鋼桁地組工			kg	15085	
高力ボルト本締め工			本	480	
上下部剛結工			m	9.4	

惣領大窪線2号橋　上部工数量総括表(その2)

種別		仕様	単位	数量	備考
鉄筋	D 22	SD345	kg	1327	ネジ節異形鉄筋
	D 19			234	
	D 16			1721	
	D 13			1614	
	合 計			4896	
定着ナット		D22用(3Pロックナット+イージースペーサーA型)	組	194	横繋ぎ鉄筋用
		D19用(3Pロックナット+イージースペーサーS型)		88	上下部連結鉄筋用
コンクリート		鉄筋構造物 30-12-25N W/C≦50%	m^3	40.8	橋体コンクリート
		鉄筋構造物 24-12-40BB W/C≦55%		5.6	地覆コンクリート
型 枠		橋体部(普通型枠)	m^2	34.2	
		地覆部(普通型枠)		19.9	
		桁下面型枠(杉板、t=18mm)		32.8	防腐処理加工
橋面工	アスファルト舗装	t=80mm	m^2	65.7	
	防水層	塗膜系	m^2	65.7	
		目地材(セロシールSSテープ)	m	30.6	
	排水桝工	ND-484特	箇所	4	
	排水管	VP150×650	m	2.6	
	橋体上面排水工	ドレーンパイプ、φ18mm	m	21.0	
	地覆目地工	弾性シール材充填(シリコーン＃70)	m^2	0.2	
		目地材(セロタイト)	m^2	1.0	t=20mm
防護柵工			m	28.538	
足場防護工(側部足場)			m	35.2	
特許使用料(N=1式)		【特許第5124700号】(橋桁支持構造) 【特許第6860894号】(受圧板及び該受圧板を用いた受圧構造)			

1.工場製作工(鋼材重量)

用　途	規 格	寸法または算出式		単位	数量	単 重 (kg/m)	重 量 (kg)	備 考
		断 面(mm)	長さ(mm)					
1)H鋼桁(桁下面防食:金属溶射)								
H鋼桁　Aブロック	SM490B	H350×350×12×19	4450	本	6	135.00	3605	桁下面防食(金属溶射)
H鋼桁　Bブロック	SM490B	H350×350×12×19	12850	本	6	135.00	10409	桁下面防食(金属溶射)
添接板(上フランジ)	SM490A	PL340×12	1060	個	6	32.03	204	
添接板(上フランジ)	SM490A	PL135×14	1060	個	12	14.84	189	
添接板(ウェブ)	SM490A	PL260×14	830	個	12	28.57	285	
添接板(下フランジ)	SM490A	PL340×12	1060	個	6	32.03	204	金属溶射
添接板(下フランジ)	SM490A	PL135×14	1060	個	12	14.84	189	金属溶射
						小計	15085	
2)付属部材								
桁繋ぎ材	SS400	L50×50×6	660	個	20	4.43	59	
型枠支持材A(上)	SS400	L50×50×6	500	個	185	4.43	410	HDZT77
型枠支持材B(上)	SS400	L50×50×6	500	個	15	4.43	33	HDZT77
型枠支持材A(下)	SS400	FB65×6	400	個	185	3.06	226	HDZT77
型枠支持材B(下)	SS400	FB65×6	400	個	15	3.06	18	HDZT77
上下部連結金物	SS400	FB125×12	―	個	―	―	―	下部工数量に計上
						小計	746	
3)工場製作重量合計						合計	15831	

2.工場製作エキストラ

種　別	細　目	箇所	重 量 (t)	備 考
曲げ加工エキストラ	キャンバー加工	―	15.09	
寸法エキストラ	なし	―	―	対象外
継手エキストラ	あり	6	―	
斜橋エキストラ	θ =90°	―	―	対象外
	全体バチ形状	―	―	対象外
枝桁エキストラ	なし	―	―	対象外
製作重量エキストラ	20＞W≧10	―	15.83	

3.購入品

用　途	規 格	寸法または算出式		単 位	数 量	備 考
		断 面(mm)	長さ(mm)			
添接用HTB(上フランジ)	F8T	M22	85	本	168	ナット,座金2,HDZT77
添接用HTB(ウェブ)	F8T	M22	80	本	144	ナット,座金2,HDZT77
添接用HTB(下フランジ)	F8T	M22	85	本	168	ナット,座金2,HDZT77
桁繋ぎ材用ボルト	SS400	M12	45	本	80	ナット,座金2
桁下面型枠用インサート	－	M12用	30	本	600	ダクロメッキ
桁下面型枠用ボルト	SS400	M12	50	本	600	座金1,HDZT49
側部足場用インサート	－	M12用	30	本	92	ダクロメッキ
側部足場用跡埋めボルト	SS400	M12	40	本	92	座金1,HDZT49

4.H鋼桁塗装工

1)工場塗装

①桁下面防食:金属溶射

・H鋼桁

A1＝　(　0.350　＋　0.019　×　2　＋　0.050　×　2　)×　15.100　×　6

＝　　44.2　m^2

・下フランジ添接板

A2＝　(　0.340　×　1.060　×　2　＋　0.135　×　1.060　×　2　×　2　)×　6

＝　　7.8　m^2

・合計

ΣA＝　　44.2　＋　　7.8

＝　　52.0　m^2

②高摩擦有機ジンクリッチペイント

・H鋼桁添接部

A1＝{(　0.350　×　3　－　0.012　×　2　－　0.050　×　2　)×　1.060　＋(　0.312　×　0.830　×　2　)}

×　6

＝　　9.0　m^2

・上フランジ添接板、ウェブ添接板

A2＝　(　0.340　×　1.060　×　2　＋　0.135　×　1.060　×　2　×2　＋　0.260　×　0.830　×　2　×　2　)

×　6

＝　　12.9　m^2

・合計

ΣA＝　　9.0　＋　12.9

＝　　21.9　m^2

5.溶融亜鉛メッキ処理(HDZT77)

W＝　　687　kg

6. H鋼桁地組工

W＝　15085　kg　(n＝　2514　kg/主桁)

7. 高力ボルト本締め工

N＝　　168 ＋　144 ＋　168

＝　　480　本（ｎ＝　　80　本/主桁）

8. 上下部剛結工

L＝　4.700 ×　2

＝　　9.4　m

9. 鉄　筋

1)鉄筋重量

D22	－	1327 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D19	－	234 kg	(SD345)	
D16	－	1721 kg	(SD345)	
D13	－	1614 kg	(SD345)	
合計		4896 kg		

2)鉄筋重量集計

D25～D16	1327 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D25～D16	1955 kg	(SD345)	
D13	1614 kg	)345)	

10. 定着ナット

1)横繋ぎ鉄筋定着ナット(D22用　3Pロックナット＋イージースペーサーA型)

N＝　97 ×　2

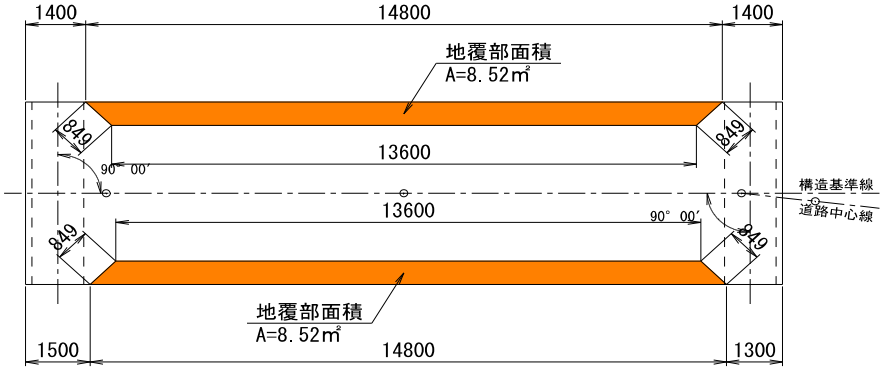
＝　194　組

2)上下部連結鉄筋定着ナット(D19用　3Pロックナット＋イージースペーサーS型)

N＝　22 ×　4

＝　88　組

11. コンクリート



1）橋体コンクリート（鉄筋構造物、30-12-25N、W/C≦50%）

・頂版部

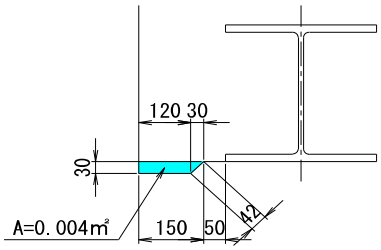
V1＝ 0.490 × 4.700 × 17.600 ＋(0.004 × 2) × 14.900

＋ 1/2 × 0.035 × 3.500 × 17.600 － 171.9 cm^2 × 17.300 × 6 / 10000

－ 0.440 × 0.019 × 14.900 × 5

＝ 39.3 m^3

（水切り部）

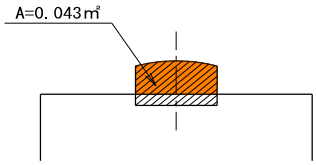


・頂版接合部

V2＝ 0.150 ×(0.150 ＋ 1.200)× 4.700 － 0.043 × 4.300

＋ 1/2 ×(0.149 ＋ 0.151)×(0.150 ＋ 1.200) × 4.700 － 0.043 × 4.300

＝ 1.5 m^3



・合計

ΣV＝ 39.3 ＋ 1.5

＝ 40.8 m^3

2）地覆コンクリート（鉄筋構造物、24-12-40BB、W/C≦55%）

V＝ 0.330 × 8.52 × 2

＝ 5.6 m^3

12. 型　枠

1)橋体部(普通型枠)

・頂版端部、側面部、水切り部

A1＝　0.490 ×(　4.700 ＋ 17.600)× 2 ＋ 1/2 × 0.035 × 3.500 × 2

＋{ (0.050 ＋ 0.042 ＋ 0.120 ＋ 0.030)× 14.900 }× 2

＝　29.2　m^2

・頂版接合部

A2＝　0.150 ×(0.150 ＋ 1.200)× 2 ＋ 0.150 × 4.700 × 3

＋ 1/2 ×(0.149 ＋ 0.151)×(0.150 ＋ 1.200) × 2 ＋ 0.150 × 4.700 × 3

＝　5.0　m^2

・合計

ΣA＝　29.2 ＋　5.0

＝　34.2　m^2

2)地覆部(普通型枠)

A＝　0.330 ×(0.849 ＋ 14.800 ＋ 0.849 ＋ 13.600) × 2

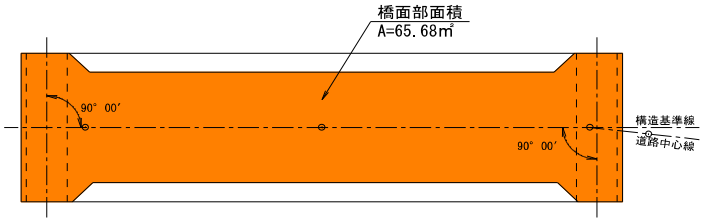
＝　19.9　m^2

3)桁下面型枠(杉板、t=18mm、防腐処理加工)

A＝ 0.440 × 14.900 × 5

＝　32.8　m^2

13. 橋面工



1)アスファルト舗装(t=80mm)

A＝　65.7　m^2

2)防水層(塗膜系)

A＝　65.7　m^2

・目地材(セロシールSSテープ)

L＝(　0.849　＋　13.600　＋　0.849　)×　2

＝　30.6　m

3)排水桝工(ND-484特)

N＝　4　箇所

4)排水管(VP150×650)

L＝　0.650　×　4

＝　2.6　m

5)橋体上面排水工

・車道部(ドレーンパイプ、φ18)

L＝　10.500　×　2

＝　21.0　m

6)地覆目地工(弾性シール材充填:シリコーン＃70)

N＝　6　箇所

A＝((0.600　－　0.025　×2)×　0.025　＋　0.330　×　0.025　×2)×　6

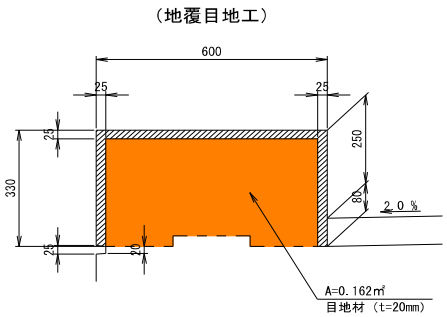
＝　0.18　m^2

・目地材(セロタイト、t=20mm)

N＝　6　箇所

A＝　0.162　×　6

＝　1.0　m^2



14. 防護柵工

L＝　14.269　×　2

＝　28.538　m

15. 足場防護工(側部足場)

L＝　17.600　×　2

＝　35.2　m

16. 特許使用料　　N＝　1　式

【特許第5124700号】(橋桁支持構造)

【特許第6860894号】(受圧板及び該受圧板を用いた受圧構造)

惣領大窪線2号橋　A1橋台部数量総括表

種　別		仕　様	単位	数　量	備　考
躯体工(1基当り数量)					
コンクリート		鉄筋構造物 24-12-40BB W/C≦55%	m^3	18.9	
枕コンクリート		無筋構造物 24-12-40BB W/C≦55%	m^3	0.2	
型　枠		普通型枠	m^2	32.9	
鉄筋	D 19	SD345	kg	305	ネジ節異形鉄筋
	D 19			81	
	D 16			679	
	合　計			1065	
鉄筋支持金物		L65×65×6(SS400)	kg	50	
		L50×50×6(SS400)		9	
上下部連結金物		FB125×12(SS400)	kg	101	
均しコンクリート		無筋構造物 18-8-40BB W/C≦65%	m^3	0.9	
同上型枠		普通型枠	m^2	1.4	
基　礎　杭		場所打ち杭 φ1000、L=30.50m (オールケーシング工法)	本	2	
基礎杭工(1本当り数量)					
コンクリート		鉄筋構造物 30-18-25BB W/C≦55%	m^3	26.1	補正係数βを考慮
鉄筋	D 22	SD345	kg	1768	
	D 16			698	
	合　計			2466	
無溶接工法		主鉄筋・組立筋固定金具(US-22-22同等品)	個	80	
		主鉄筋・組立筋固定金具(UW-22-22同等品)		80	
		スペーサー固定金具(Z-22同等品)		40	
杭頭処理		杭頭処理長	m	1.0	
		処分量	m^3	0.8	
		処分重量	t	1.9	
打込長		礫質土、粘性土、砂質土	m	33.6	
発生土			m^3	24.0	

A1橋台躯体工

1. コンクリート(鉄筋構造物、24-12-40BB、W/C≦55%)

1)竪壁部

V1＝　1.200 × 1.050 × 4.700

＝　5.9 m^3

2)底版部

V2＝　2.000 × 1.400 × 4.700 － 1/4 × π × 1.000 ^{2} × 0.100 × 2

＝　13.0 m^3

3)合計

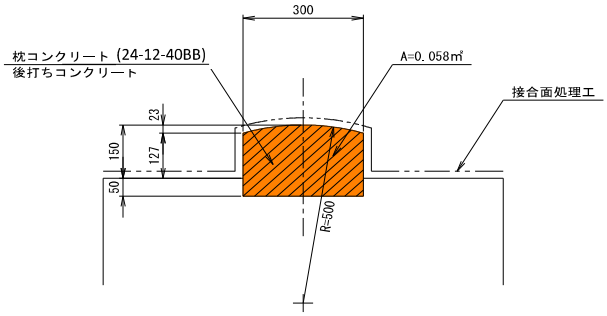
ΣV＝　5.9 ＋ 13.0

＝　18.9 m^3

2. 枕コンクリート(無筋構造物、24-12-40BB、W/C≦55%)

V＝　0.058 × 4.300

＝　0.2 m^3



3. 型　枠(普通型枠)

1)竪壁部

A1＝(　1.200 ＋ 4.700)× 2 × 1.050 ＋(　0.300 ＋ 4.300)× 2 × 0.050

＝　12.9 m^2

2)底版部

A2＝(　2.000 ＋ 4.700)× 2 × 1.400

＝　18.8 m^2

3)枕コンクリート部

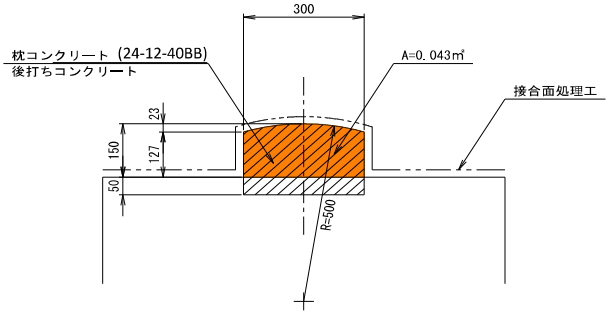
A3＝　0.127 × 4.300 × 2 ＋ 0.043 × 2

＝　1.2 m^2

4)合計

ΣA＝　12.9 ＋ 18.8 ＋ 1.2

＝　32.9 m^2



4. 鉄　筋

1)鉄筋重量

D19	－	305 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D19	－	81 kg	(SD345)	
D16	－	679 kg	(SD345)	
合計		1065 kg		

2)鉄筋重量集計

D25～D16	305 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D25～D16	760 kg	(SD345)	

5.工場製作工(鋼材重量)

用　途	規　格	寸法または算出式		単 位	数 量	単　重 (kg/m)	重　量 (kg)	備　考
		断　面(mm)	長さ(mm)					
鉄筋支持金物	SS400	L65×65×6	4240	個	2	5.91	50	
鉄筋支持金物	SS400	L50×50×6	1000	個	2	4.43	9	
上下部連結金物	SS400	FB125×12	4300	個	2	11.78	101	

6. 均しコンクリート(無筋構造物、18-8-40BB、W/C≦65%、t=0.10m)

$V = (\ 2.200 \times \ 4.900 - 1/4 \times \pi \times 1.000^{2} \times 2 \ ) \times 0.100$

$= \ 0.9 \ m^{3}$

7. 同上型枠(普通型枠)

$A = (\ 2.200 + \ 4.900 \ ) \times \ 2 \times 0.100$

$= \ 1.4 \ m^{2}$

A1橋台基礎杭工

1. 基礎杭工法(杭種および本数)

工法　：場所打ち杭(オールケーシング工法)

杭径　：　φ　1000

杭長　：　L＝　30.50　m

本数　：　N＝　1　×　2　＝　2　本

2. 基礎杭1本当り材料

1)コンクリート(鉄筋構造物、30-18-25BB、W/C≦55%)

・補正係数を考慮しないコンクリート量

Q＝　1/4 ×　π　×　D^2 ×　L

＝　1/4 ×　π　×　1.00 ^{2} ×　30.50

＝　23.95　m^3

・補正係数を考慮したコンクリート量

Q＝　1/4 ×　π　×　D^2 ×　L ×(　1 ＋ β)

＝　1/4 ×　π　×　1.00 ^{2} ×　30.50 ×(　1 ＋　0.09　)

＝　26.11　m^3

2)鉄　筋

・鉄筋重量

D22	－	1768 kg	(SD345)
D16	－	698 kg	(SD345)
合計		2466 kg	

・鉄筋重量集計

D25～D16		2466 kg	(SD345)

3)無溶接工法

・主鉄筋、組立筋固定金具(US-22-22同等品)

N＝　80　個

・主鉄筋、組立筋固定金具(UW-22-22同等品)

N＝　80　個

・スペーサー固定金具(Z-22同等品)

N＝　40　個

4)杭頭処理

N＝　1　箇所

・杭頭処理長　L＝　1.000　m

・処分量　V＝　1/4 ×　π　×　1.00 ^{2} ×　1.000

＝　0.8　m^3

・処分重量　W＝　0.8 ×　2.350　t/m^3

＝　1.9　t

5)打込み長(施工基面高　11.830m、杭頭標高　8.740m、杭先端標高　-21.760m)

・礫質土,粘性土,砂及び砂質土　　L＝　33.590　m

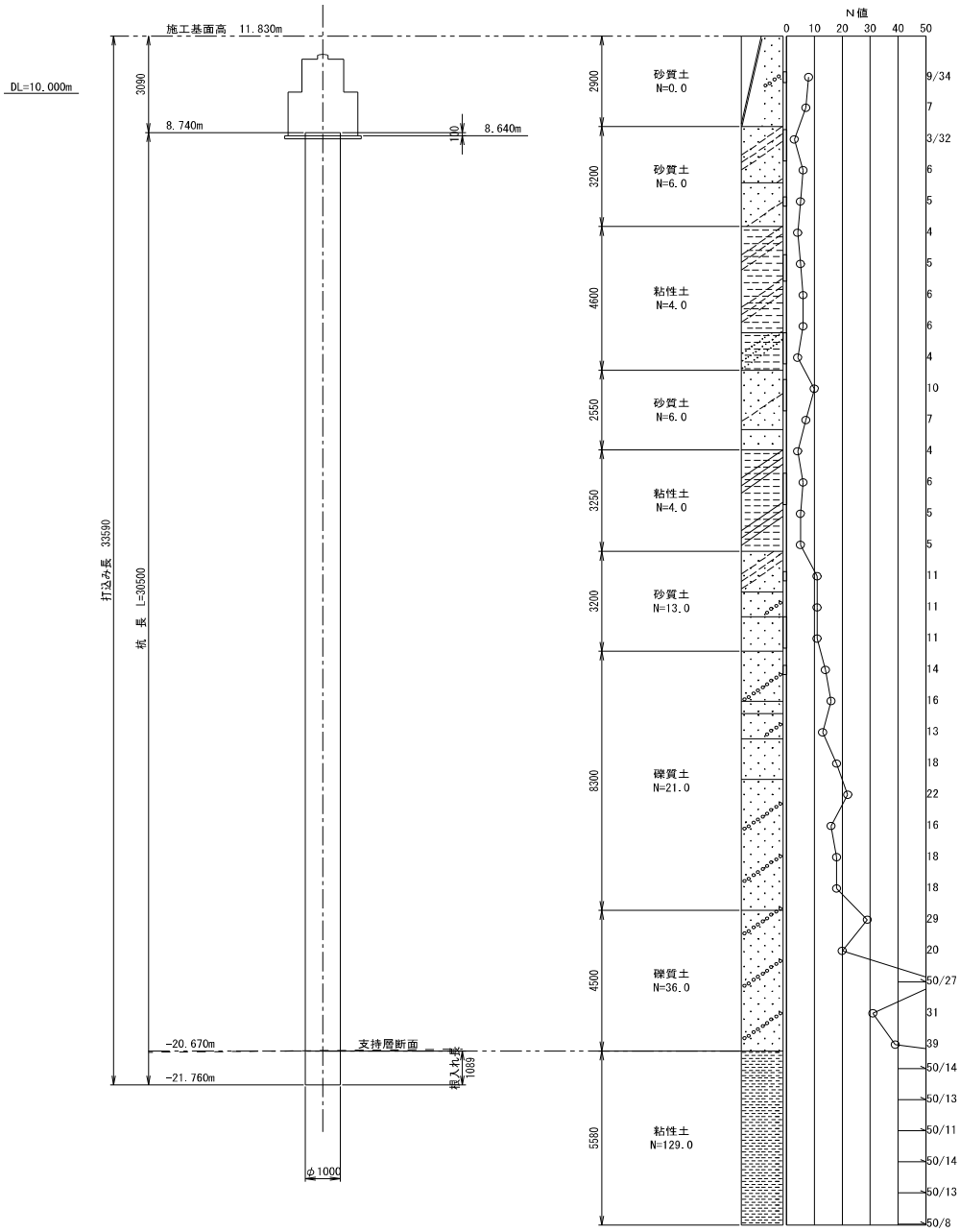
6)発生土

Q＝　1/4 ×　π ×　D^2 ×　L

＝　1/4 ×　π ×　1.00 ^{2} ×　30.50

＝　23.95　m^3

杭長図



惣領大窪線2号橋　A2橋台部数量総括表

種　別		仕　様	単位	数　量	備　考
躯体工(1基当り数量)					
コンクリート		鉄筋構造物 24-12-40BB W/C≦55%	m^3	19.5	
枕コンクリート		無筋構造物 24-12-40BB W/C≦55%	m^3	0.2	
型　枠		普通型枠	m^2	34.0	
鉄筋	D 19	SD345	kg	316	ネジ節異形鉄筋
	D 19			84	
	D 16			720	
	合　計			1120	
鉄筋支持金物		L65×65×6(SS400)	kg	50	
		L50×50×6(SS400)		9	
上下部連結金物		FB125×12(SS400)	kg	101	
均しコンクリート		無筋構造物 18-8-40BB W/C≦65%	m^3	0.9	
同上型枠		普通型枠	m^2	1.4	
基　礎　杭		場所打ち杭 φ1000、L=30.00m (オールケーシング工法)	本	2	
基礎杭工(1本当り数量)					
コンクリート		鉄筋構造物 30-18-25BB W/C≦55%	m^3	25.7	補正係数βを考慮
鉄筋	D 22	SD345	kg	1744	
	D 16			692	
	合　計			2436	
無溶接工法		主鉄筋・組立筋固定金具(US-22-22同等品)	個	80	
		主鉄筋・組立筋固定金具(UW-22-22同等品)		80	
		スペーサー固定金具(Z-22同等品)		40	
杭頭処理		杭頭処理長	m	1.0	
		処分量	m^3	0.8	
		処分重量	t	1.9	
打込長		礫質土、粘性土、砂質土	m	33.2	
発生土			m^3	23.6	

A2橋台躯体工

1. コンクリート(鉄筋構造物、24-12-40BB、W/C≦55%)

1)竪壁部

V1＝　1.200 × 1.150 × 4.700

＝　6.5 m^3

2)底版部

V2＝　2.000 × 1.400 × 4.700 － 1/4 × π × 1.000 ^{2} × 0.100 × 2

＝　13.0 m^3

3)合計

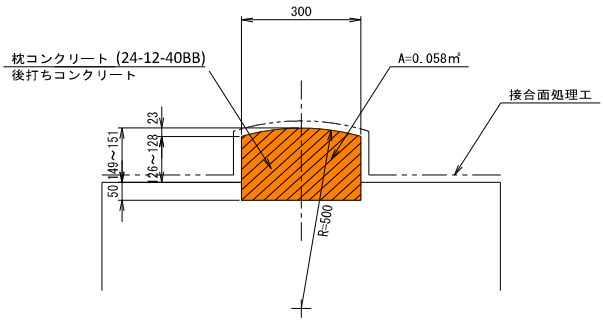
ΣV＝　6.5 ＋ 13.0

＝　19.5 m^3

2. 枕コンクリート(無筋構造物、24-12-40BB、W/C≦55%)

V＝　0.058 × 4.300

＝　0.2 m^3



3. 型　枠(普通型枠)

1)竪壁部

A1＝(　1.200 ＋ 4.700)×　2×　1.150 ＋(　0.300 ＋ 4.300)×　2×　0.050

＝　14.0 m^2

2)底版部

A2＝(　2.000 ＋ 4.700)×　2×　1.400

＝　18.8 m^2

3)枕コンクリート部

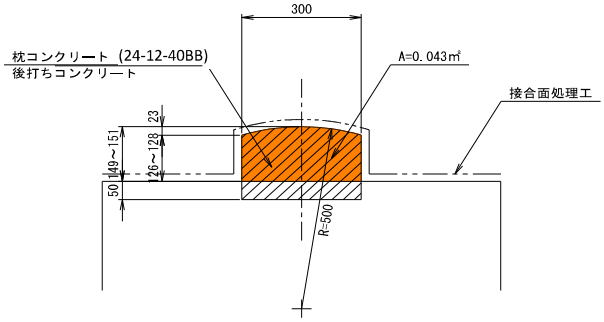
A3＝　1/2 ×(　0.126 ＋ 0.128)×　4.300　×　2＋　0.043 ×　2

＝　1.2 m^2

4)合計

ΣA＝　14.0 ＋ 18.8 ＋ 1.2

＝　34.0 m^2



4. 鉄　筋

1)鉄筋重量

D19	－	316 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D19	－	84 kg	(SD345)	
D16	－	720 kg	(SD345)	
合計		1120 kg		

2)鉄筋重量集計

D25～D16	316 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋
D25～D16	804 kg	(SD345)	

5.工場製作工(鋼材重量)

用　途	規　格	寸法または算出式		単 位	数 量	単　重 (kg/m)	重　量 (kg)	備　考
		断　面(mm)	長さ(mm)					
鉄筋支持金物	SS400	L65×65×6	4240	個	2	5.91	50	
鉄筋支持金物	SS400	L50×50×6	1000	個	2	4.43	9	
上下部連結金物	SS400	FB125×12	4300	個	2	11.78	101	

6. 均しコンクリート(無筋構造物、18-8-40BB、W/C≦65%、t=0.10m)

$V = (\ 2.200 \times \ 4.900 - 1/4 \times \pi \times 1.000^{2} \times 2 \ ) \times 0.100$

$= \ 0.9 \ m^{3}$

7. 同上型枠(普通型枠)

$A = (\ 2.200 + \ 4.900 \ ) \times \ 2 \times 0.100$

$= \ 1.4 \ m^{2}$

A2橋台基礎杭工

1. 基礎杭工法(杭種および本数)

工法　：場所打ち杭(オールケーシング工法)

杭径　：　φ　1000

杭長　：　L＝　30.00　m

本数　：　N＝　1　×　2　＝　2　本

2. 基礎杭1本当り材料

1)コンクリート(鉄筋構造物、30-18-25BB、W/C≦55%)

・補正係数を考慮しないコンクリート量

Q＝　1/4 ×　π　×　D^2 ×　L

＝　1/4 ×　π　×　1.00 ^{2} ×　30.00

＝　23.56　m^3

・補正係数を考慮したコンクリート量

Q＝　1/4 ×　π　×　D^2 ×　L ×(　1 ＋ β)

＝　1/4 ×　π　×　1.00 ^{2} ×　30.00 ×(　1 ＋　0.09　)

＝　25.68　m^3

2)鉄　筋

・鉄筋重量

D22	－	1744 kg	(SD345)
D16	－	692 kg	(SD345)
合計		2436 kg	

・鉄筋重量集計

D25～D16		2436 kg	(SD345)

3)無溶接工法

・主鉄筋、組立筋固定金具(US-22-22同等品)

N＝　80　個

・主鉄筋、組立筋固定金具(UW-22-22同等品)

N＝　80　個

・スペーサー固定金具(Z-22同等品)

N＝　40　個

4)杭頭処理

N＝　1　箇所

・杭頭処理長　L＝　1.000　m

・処分量　V＝　1/4 ×　π　×　1.00 ^{2} ×　1.000

＝　0.8　m^3

・処分重量　W＝　0.8 ×　2.350　t/m^3

＝　1.9　t

5)打込み長(施工基面高　11.720m、杭頭標高　8.552m、杭先端標高　-21.448m)

・礫質土,粘性土,砂及び砂質土　　L＝　33.168　m

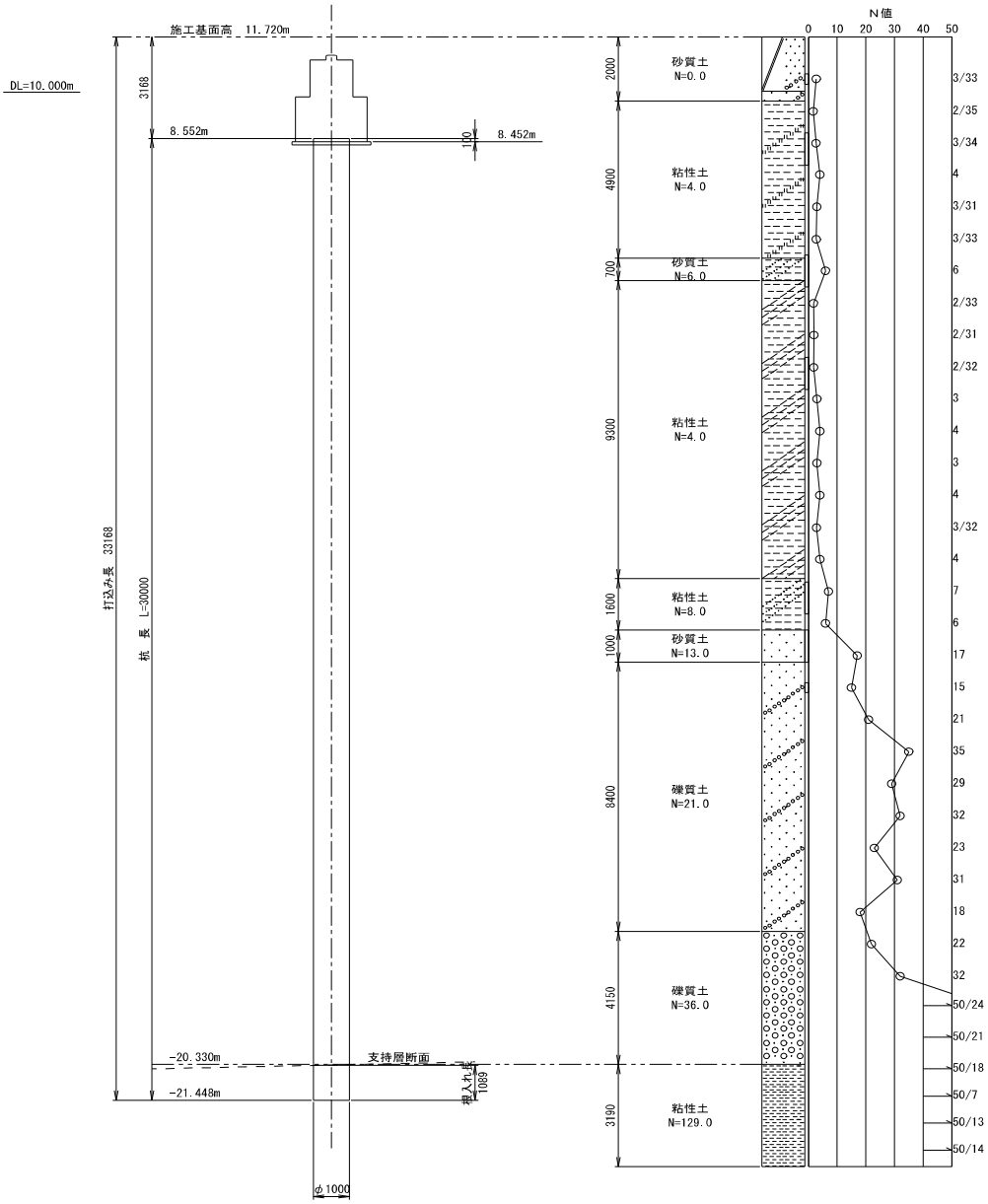
6)発生土

Q＝　1/4 ×　π　×　D^2 ×　L

＝　1/4 ×　π　×　1.00 ^{2} ×　30.00

＝　23.56　m^3

杭長図



1. 数量総括表

1.1. 上部工数量表

項目	サイズ	単位	質量		合計
				KA1-KA2	
覆工板	MD(M)-1.0×2.0	kg		13,568	13,568
		㎡		64.00㎡	64.00㎡
セーフティーキャップ		kg		13	13
鈑桁部材	PG-1型	kg		10,347	10,347
防護柵	B種/2段	kg		1,268	1,268
ボルト・ナット	主部材取付用	kg		232	232
	防護柵取付用	kg		113	113
		小計質量：		25,541	25,541

1.2. 下部工数量表

項目	サイズ	単位	質量		合計
			KA1	KA2	
受桁	H300×300×10×15	kg	465	465	930
プレート		kg	17	17	33
ボルト・ナット		kg	7	7	14
		小計質量：	488	488	977

1.3. 杭材数量表

項目	サイズ	単位	質量		合計
			KA1	KA2	
支持杭	H300×300×10×15	kg	5,301	5,301	10,602
プレート		kg	249	249	498
ボルト・ナット		kg	70	70	140
		小計質量：	5,620	5,620	11,241

1.4. 土留数量表

項目	サイズ	単位	質量		合計
			KA1	KA2	
土留鋼矢板	SP-3型	kg	1,800	1,800	3,600
ブラケット	30BL	kg	12	12	24
鋼矢板固定材	L-100×100×10	kg	71	71	143
倒れ防止材	L-100×100×10	kg	29	29	58
保護材	FB-90×12×920	kg	23	23	47
ボルト・ナット		kg	3	3	6
		小計質量：	1,939	1,939	3,878

2.上部工数量表

2.1.覆工板

品名	記号.断面	1枚当平米数 (m^2)	平米数 (m^2)	単品質量 (kg)	数量 KA1-KA2		合計	質量 (kg)	備考
覆工板	MD(M)-1.0×2.0	2.0	64.0	424.0	32		32	13,568	落込式：補強型 H350用
				小計質量(kg)：	13,568				
				小計面積(m^2)：	64.00				
							覆工板 合計質量(kg)：	13,568	kg
							覆工板 合計面積(m^2)：	64.00	m^2

2.2.セーフティーキャップ

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1-KA2		合計	質量 (kg)	備考
セーフティーキャップ	セーフティーキャップ	-	-	0.1	128		128	13	
				小計質量(kg)：	13				
							セーフティーキャップ 合計質量(kg)：	13	kg

2. 上部工数量表

2.3. 主部材(PG型)

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量		合計	質量 (kg)	備考
					KA1-KA2				
端主桁	PEG-9.0	-	-	1484.0	3		3	4,452	ソールプレート材質：SM400
端主桁	PEG-7.0	-	-	1090.0	3		3	3,270	ソールプレート材質：SM400
対傾構	PSB	-	-	52.0	12		12	624	主桁ピッチ 2.0m
横構	PLB-3.0	-	-	61.0	8		8	488	主桁ピッチ 2.0m
横構	PLB-2.5	-	-	50.0	2		2	100	主桁ピッチ 2.0m
横構	PLB-1.5	-	-	39.0	2		2	78	主桁ピッチ 2.0m
添接板	PSP-1	-	-	17.0	6		6	102	
添接板	PSP-2	-	-	21.0	3		3	63	
添接板	PSP-3	-	-	12.0	6		6	72	
地覆	PER-4.0	-	-	47.0	6		6	282	
地覆	PER-2.0	-	-	26.0	4		4	104	
防護柵上越材	PCB-L	-	-	22.0	18		18	396	
沓座	KSB	-	-	43.7	6		6	262	
固定ブロック	PFB	-	-	6.0	6		6	36	
可動ブロック	PMB	-	-	3.0	6		6	18	
小計質量(kg)：					10,347				
主部材(PG型) 合計質量(kg)：								10,347	kg

2.上部工数量表

2.4.主部材(防護柵)

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1-KA2		合計	質量 (kg)	備考
防護柵ポスト	PGS-2	-	-	15.0	18		18	270	
防護柵ビーム（B種）	PGM-4.0B	-	-	46.0	12		12	552	
防護柵ビーム（B種）	PGM-1.5B	-	-	19.0	8		8	152	
袖ビーム	PGM-E	-	-	7.0	8		8	56	
ブラケット	PGR	-	-	1.0	36		36	36	
防護柵当板	PGF	-	-	1.0	18		18	18	
防護柵笠木	PHR-4.0	-	-	24.0	6		6	144	
防護柵笠木	PHR-1.5	-	-	10.0	4		4	40	
				小計質量(kg)：	1,268				
							主部材(防護柵) 合計質量(kg)：	1,268	kg

2.5.ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ（主部材取付用）

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1-KA2		合計	質量 (kg)	備考
ボルトナット	KBN-30×110	-	-	1.19	24		24	29	沓座取付
ボルトナット	KBN-24×60N	-	-	0.32	12		12	4	ブロック固定
六角トルコン	PBN-22×95	-	-	0.66	84		84	55	主桁添接
六角トルコン	PBN-22×70	-	-	0.59	96		96	57	主桁添接
ハイテンボルト	KBN-22×80	-	-	0.59	6		6	4	主桁添接
ハイテンボルト	KBN-22×60	-	-	0.53	96		96	51	対傾構取付
ハイテンボルト	KBN-22×60	-	-	0.53	48		48	25	横構取付
ドリフトピン	PPN	-	-	1.00	8		8	8	
				小計質量(kg)：	232				
							ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ（主部材取付用） 合計質量(kg)：	232	kg

2.上部工数量表

2.6.ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ（防護柵取付用）

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1-KA2		合計	質量 (kg)	備考
ハイテンボルトメッキ	KBN-22×80G	-	-	0.59	72		72	42	主桁+上越材
ハイテンボルト	KBN-20×55	-	-	0.37	36		36	13	上越材+地覆
ボルトナット	PBN-20×150	-	-	0.53	18		18	10	上越材+防護柵支柱
ボルトナット	PBN-20×150	-	-	0.53	18		18	10	防護柵支柱+当板+ブラケット
ボルトナット	PBN-20×150	-	-	0.53	18		18	10	防護柵支柱+ブラケット
ボルトナット	PBN-16×35	-	-	0.14	168		168	24	ビーム取付
ボルトナット	PBN-16×35	-	-	0.14	36		36	5	防護柵支柱+笠木
				小計質量(kg)：	113				
							ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ（防護柵取付用） 合計質量(kg)：	113	kg

3. 下部工数量表

3.1. 受桁

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1	数量 KA2	数量	合計	質量 (kg)	備考
受桁	H300×300×10×15	93.00	5.000	465.0	1	1		2	930	φ24.5：12 個/本, φ32：12 個/本 PL取付：6 枚/本
				小計質量(kg)：	465	465				
								受桁 合計質量(kg)：	930	kg

3.2. プレート

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1	数量 KA2	数量	合計	質量 (kg)	備考
スチフナー	PL-145×9×268(300S9)	-	-	2.75	6	6		12	33	受桁用
				小計質量(kg)：	17	17				
								プレート 合計質量(kg)：	33	kg

3.3. ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1	数量 KA2	数量	合計	質量 (kg)	備考
ﾊｲﾃﾝｼｮﾝﾎﾞﾙﾄ	F10T-M22× 75	-	-	0.57	12	12		24	14	受桁+支持杭
				小計質量(kg)：	7	7				
								ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ 合計質量(kg)：	14	kg

4. 杭材数量表

4.1. 支持杭

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1	数量 KA2	数量	合計	質量 (kg)	備考
支持杭	H300×300×10×15	93.00	19.000	1767.0	3	3		6	10,602	ｼﾞｮｲﾝﾄ箇所:1箇所
				小計質量(kg)：	5,301	5,301				
				ジョイント箇所数：	3	3				
								支持杭 合計質量(kg)：	10,602	kg

4.2. プレート

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1	数量 KA2	数量	合計	質量 (kg)	備考
トッププレート	PL-350×16×350	-	-	15.39	3	3		6	92	
ジョイントプレート	PL-300×12×550(H300)	-	-	15.54	6	6		12	186	
ジョイントプレート	PL-120×12×550(H300)	-	-	6.22	12	12		24	149	
ジョイントプレート	PL-180×9×460(H300)	-	-	5.85	6	6		12	70	
				小計質量(kg)：	249	249				
								プレート 合計質量(kg)：	498	kg

4.3. ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量 KA1	数量 KA2	数量	合計	質量 (kg)	備考
ﾄﾙｼｱﾎﾞﾙﾄ	S10T-M22× 75	-	-	0.54	96	96		192	104	
ﾄﾙｼｱﾎﾞﾙﾄ	S10T-M22× 65	-	-	0.51	36	36		72	37	
				小計質量(kg)：	70	70				
								ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ 合計質量(kg)：	140	kg

5. 土留数量表

5.1. 土留鋼矢板

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量			合計	質量 (kg)	備考
					KA1	KA2				
土留鋼矢板	SP-3型	60.00	5.500	330.0	1	1		2	660	
土留鋼矢板	SP-3型	60.00	7.000	420.0	1	1		2	840	
土留鋼矢板	SP-3型	60.00	8.000	480.0	1	1		2	960	
土留鋼矢板	SP-3型	60.00	9.500	570.0	1	1		2	1,140	
				小計質量(kg)：	1,800	1,800				
								土留鋼矢板 合計質量(kg)：	3,600	kg

5.2. ブラケット

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量			合計	質量 (kg)	備考
					KA1	KA2				
ブラケット	30BL	-	-	4.0	3	3		6	24	
				小計質量(kg)：	12	12				
								ブラケット 合計質量(kg)：	24	kg

5.3. 鋼矢板固定材

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量			合計	質量 (kg)	備考
					KA1	KA2				
鋼矢板固定材	L-100×100×10	14.90	1.600	23.8	3	3		6	143	
				小計質量(kg)：	71	71				
								鋼矢板固定材 合計質量(kg)：	143	kg

5.4. 倒れ防止材

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量			合計	質量 (kg)	備考
					KA1	KA2				
倒れ防止材	L-100×100×10	14.90	0.300	4.5	3	3		6	27	
倒れ防止材	L-100×100×10	14.90	0.350	5.2	3	3		6	31	
				小計質量(kg)：	29	29				
								倒れ防止材 合計質量(kg)：	58	kg

5.土留数量表

5.5.保護材

品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量			合計	質量 (kg)	備考
					KA1	KA2				
保護材	FB-90×12×920	-	-	7.80	3	3		6	47	φ24.5：2 個/枚
				小計質量(kg)：	23	23				
								保護材 合計質量(kg)：	47	kg

5.6.ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ

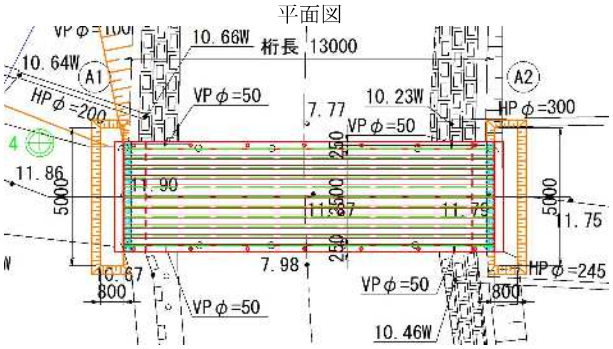
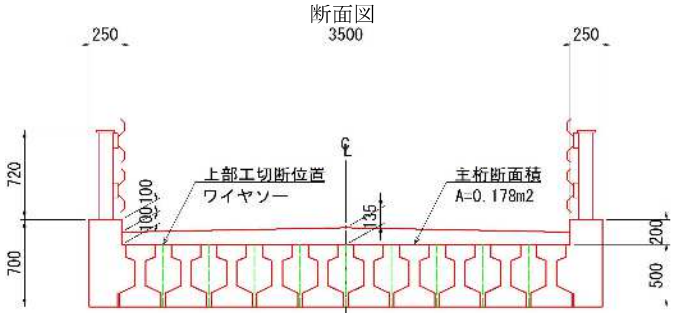
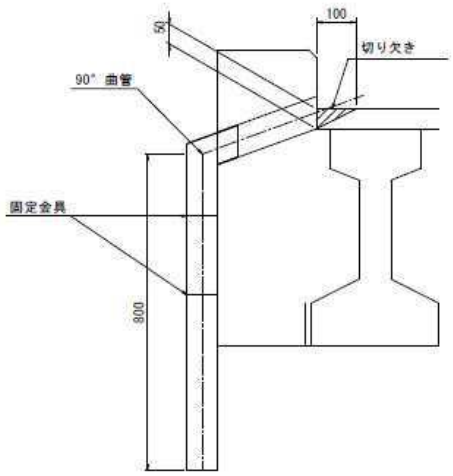
品名	記号.断面	単位質量 (kg/m)	長さ (m)	単品質量 (kg)	数量			合計	質量 (kg)	備考
					KA1	KA2				
ﾊｲﾃﾝｼｮﾝﾎﾞﾙﾄ	F10T-M22× 60	-	-	0.53	6	6		12	6	保護材+PG主桁
				小計質量(kg)：	3	3				
								ﾎﾞﾙﾄ・ﾅｯﾄ 合計質量(kg)：	6	kg

数量総括表

惣領大窪２号線　既設橋撤去工

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
■橋面工・上部工撤去						
	舗装打換え工	舗装版破砕	As舗装	m3	0.8	
	排水管撤去工		塩ビ管	m	3.2	
	伸縮装置縁切り		埋設型	m	8.0	
	構造物取壊し工		地覆手はつり	m3	4.6	
	防護柵撤去		ガードレール	m	26.0	
	作業土工	床掘り	胸壁背面	m3	4.7	
	構造物取壊し工		胸壁先行撤去	m3	1.4	
	コアボーリング		φ50	m	19.8	
	ワイヤソー切断		工種区分C	m2	58.5	
	支承縁切り			基	20	
	主桁撤去			日	4	
	二次破砕			m3	22.8	
	殻運搬・殻処分		As殻	m3	0.8	
			Co殻	m3	28.7	
■下部工撤去						
	作業土工	床掘り		m3	474.5	
	構造物取壊し工		橋台	m3	50.1	
	殻運搬・殻処分		Co殻	m3	50.1	
■基礎工撤去						
	作業土工	埋戻し・締固め	現地発生土	m3	196.0	
	杭撤去		全長引抜き工法	日	12	
	二次破砕		コンクリート圧砕機	m3	42.6	
	殻運搬・殻処分		Co殻	m3	42.6	

数量計算書

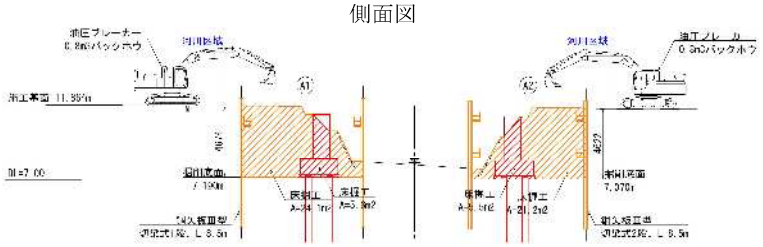
項　　目	計　　算　　式	単位	数量
橋面工・上部工撤去	平面図  断面図  		
舗装版破砕	アスファルト舗装 t=100～135mm 【舗装】 A = 3.50 × 13.00 = 45.50	m^2	45.5
	V = (0.10 ＋ 0.14) × 3.50 = 0.82	m^3	0.8
	W = 0.82 × 2.3 = 1.89	t	1.9
排水管撤去	塩化ビニル管 L=800mm L = 0.80 × 4箇所 = 3.20	m	3.2
	排水管詳細図  		

項　　目	計　　算　　式			単位	数量
伸縮装置縁切り	埋設型伸縮装置（舗装厚内型）				
	L = 4.00 × 2箇所	=	8.00	m	8.0
構造物取壊し工	地覆手ばつり				
	V = 0.25 × 0.70 × 13.00 × 2箇所	=	4.55	m^3	4.6
防護柵撤去	ガードレール				
	L = 13.00 × 2箇所	=	26.00	m	26.0
床掘り	パラペット背面				
	V = ((0.8 × 5.0 ＋ 1.4 × 5.6)/ 2				
	× 0.6 － 0.3 × 4.0) × 2箇所	=	4.7	m^3	4.7
構造物取壊し	パラペット先行撤去				
	V = 0.30 × 0.60 × 4.00 × 2箇所	=	1.44	m^3	1.4
コアボーリング	ワイヤソー貫通孔φ50, L=1100mm				
	L = 1.10 × 9箇所 × 2箇所	=	19.80	m	19.8
ワイヤソー切断	工種区分Ｃ：高配筋構造の上部工				
	A = 0.50 × 13.00 × 9箇所	=	58.50	m^2	58.5
支承縁切り	主桁本数				
	N = 10基 × 2箇所	=	20	基	20
主桁撤去	撤去重量				
	W = 0.18 × 13.00 × 2.45 × 10基	=	56.69	t	56.7
	撤去日数、1日当り撤去質量18t				
	N = 56.69 / 18	=	3.1	日	4
二次破砕	主桁				
	V = 3.50 × 0.50 × 13.00	=	22.75	m^3	22.8
殻運搬・殻処分	アスファルト殻				
	V = 橋面舗装	=	0.82	m^3	0.8
	W = 橋面舗装	=	1.89	t	1.9
	コンクリート殻（鉄筋）				
	V = 地覆＋パラペット＋主桁				
	= 4.55 ＋ 1.44 ＋ 22.75	=	28.74	m^3	28.7
	W = 28.74 × 2.45	=	70.41	t	70.4

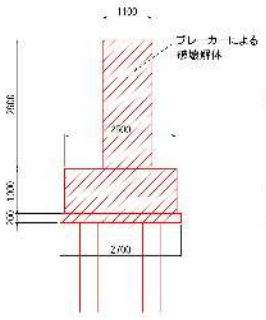
数量計算書

項　　目	計　　算　　式	単位	数量
下部工撤去			
土工			
作業土工			
床掘り	A1側 V ＝ (24.1 ＋ 5.6) × 9.20 － 5.6 × 4.00 ＝ 250.84	m3	250.8
	A2側 V ＝ (21.2 ＋ 5.5) × 9.20 － 5.5 × 4.00 ＝ 223.64	m3	223.6
	合計 Σ V ＝ 250.84 ＋ 223.64 ＝ 474.48	m3	474.5
構造物取壊し	橋台（鉄筋コンクリート） V ＝ (1.10 × 2.90 × 4.00 ＋ 2.50 × 1.00 × 4.00) ＋ 2.70 × 0.20 × 4.20) × 2箇所 ＝ 50.06	m3	50.1
殻運搬・殻処分	コンクリート殻（鉄筋） V ＝ 橋台 ＝ 50.06	m^3	50.1
	W ＝ 50.06 × 2.45 ＝ 122.64	t	122.6

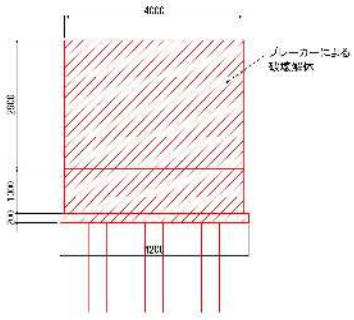
側面図



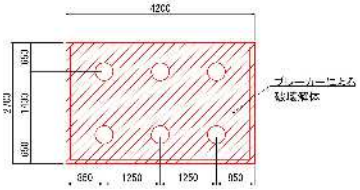
断 面 図　S=1:50



正 面 図　S=1:50



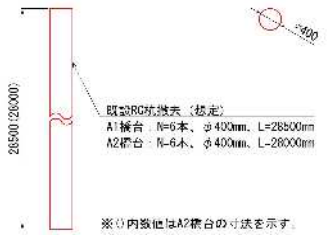
平 面 図　S=1:50



数量計算書

項　　目	計　　算　　式			単位	数量
基礎工撤去					
作業土工					
埋戻工	V = 8.0 × 9.2 × 1.4				
	＋ 7.6 × 9.2 × 1.4)	=	196.0	m³	196.0
杭撤去工	全長引抜き工法（低振動フレキシブルケーシング併用WJによる引抜き）				
	N = 6本 × 2箇所	=	12	本	12
	日当たり施工量1.0本/日より、施工日数	=	12	日	12
	【1本あたり杭体積】				
	A1橋台				
	V = 0.20 × 0.20 × π × 28.50	=	3.58	m³	3.6
	A2橋台				
	V = 0.20 × 0.20 × π × 28.00	=	3.52	m³	3.5
	【総杭体積】				
	Σ V = 3.58 × 6本 ＋ 3.52 × 6本	=	42.60	m³	42.6
	【1本あたり杭重量】				
	A1橋台				
	W = 3.58 × 2.45	=	8.77	t	8.8
	A2橋台				
	W = 3.52 × 2.45	=	8.62	t	8.6
	【1本当たり撤去重量】付着土：18kN/m3≒1.835t/m3				
	A1橋台				
	W = (0.30 × 0.30 × π − 0.20 × 0.20 × π) × 28.50 × 1.835 ＋ 8.77	=	16.99	t	17.0
	A2橋台				
	W = (0.30 × 0.30 × π − 0.20 × 0.20 × π) × 28.00 × 1.835 ＋ 8.62	=	16.69	t	16.7
	【必要ケーシング長】※1m単位				
	A1橋台				
	L = 28.50 ＋ 1.4	=	29.9	m	30
	A2橋台				
	L = 28.00 ＋ 1.4	=	29.4	m	29
二次破砕	コンクリート圧砕機				
	V = Co杭	=	42.60	m³	42.6
	W = 42.60 × 2.45	=	104.37	t	104.4
殻運搬・殻処分	コンクリート殻（鉄筋）				
	V = Co杭	=	42.60	m³	42.6
	W = 42.60 × 2.45	=	104.37	t	104.4

側面図 S=1:50　正面図 S=1:50



数量総括表

惣領大窪線2号橋　その他雑工

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
■橋台・基礎工　A1橋台						
仮設工	仮設工	鋼矢板	Ⅲ型、L=8.5m	枚	86	
			Ⅲ型	t	43.860	
		切梁・腹起し設置	腹起し・火打ち	t	10.083	
		腹起し	H500xH500	t	9.408	
		火打ち	H300xH300	t	0.675	
		副部材A		t	2.218	
		副部材B		t	0.403	
	足場工	枠組み足場		掛m2	53	
土工	作業土工	床掘り	砂質土想定	m3	230.0	
		基面整正		m2	69.2	
		埋戻し・締固め	現地発生土	m3	210.0	
		残土処分		m3	20.0	
■橋台・基礎工　A2橋台						
仮設工	仮設工	鋼矢板	Ⅲ型、L=8.5m	枚	84	
			Ⅲ型	t	42.840	
		切梁・腹起し設置	腹起し・火打ち	t	19.346	
		腹起し	H500xH500	t	18.336	
		火打ち	H300xH300	t	1.010	
		副部材A		t	4.256	
		副部材B		t	0.774	
	足場工	枠組み足場		掛m2	55	
土工	作業土工	床掘り	砂質土想定	m3	212.6	
		基面整正		m2	65.6	
		埋戻し・締固め	現地発生土	m3	192	
		残土処分		m3	20.6	
■既設護岸撤去						
構造物取壊し工	ブロック積		t=35cm	m3	51.6	
		基礎工		m3	6.0	
■護岸工						
護岸工	大型積ブロック	大型積ブロック	t=35cm	m2	144.0	
		胴込コンクリート	18-8-25BB	m3	47.8	
		裏込め材	RC-40	m3	47.0	
		吸出し防止材	t=10mm	m2	109.5	
		胴込コンクリート(基礎部)	18-8-25BB	m3	2.5	
		天端工	18-8-25BB	m3	3.4	
		小口止め	18-8-25BB	m3	5.6	
		目地材	t=10mm	m2	18.6	
		張コンクリート	18-8-25BB	m2	41.0	
		裏込め材(張コンクリート)	RC-40	m3	6.2	
		型枠工		m2	41.0	
	作業土工	掘削	砂質土想定	m3	111.7	
		床掘り	砂質土想定	m3	98.0	
		埋戻し	現地発生土	m3	41.9	
		路体盛土	現地発生土	m3	14.8	
		切土法面整形		m2	141.4	
		盛土法面整形		m2	15.5	
		残土処分		m3	153.0	

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
■仮締切工						
仮設工	土のう工	大型土のう	製作・設置	袋	140	
			撤去	袋	120	
			設置	袋	120	
			撤去	袋	140	
		残土処分		m3	140.0	
	ポンプ設置・撤去	ポンプ設置撤去		箇所	5	
		ポンプ排水		日	74	
■施工ヤード						
土工	土工	整地		m3	2298.4	
		積込		m3	2298.4	
		残土処分		m3	2298.4	
仮設工	敷鉄板設置・撤去工	敷鉄板設置・撤去		m2	1662.1	
		敷鉄板賃料	1524x6096x22、720日	枚	94	
			1524x6096x22、210日	枚	87	
土工(仮橋工)	作業土工	床掘り	砂質土想定	m3	1.4	
		埋戻し・締固め	現地発生土	m3	1.4	
		路体盛土	購入土	m3	1.5	
道路修繕	舗装打換え	舗装版切断	As舗装、t=50mm想定	m	43.2	
		舗装版破砕	As舗装、t=50mm	m2	54.4	
		殻運搬	舗装版破砕	m3	2.7	
		舗装切断排水運搬費		式	1.0	
		As舗装切断排水		t	0.5	
		殻処分	アスファルト殻	m3	2.7	
舗装工	舗装工	表層	密粒度AC20FA	m2	66.1	
		上層路盤	M-40	m2	66.1	
		下層路盤	RC-40	m2	66.1	
■付帯工						
付帯工	場所打擁壁工	小型擁壁	18-8-40BB	m3	8.2	
	排水構造物工	L1号排水路	HP200	m	5.7	
		R1号排水路	HP250	m	6.1	
		L2号排水路	HP300	m	6.3	

数量計算書

項　　目	計　　算　　式		単位	数量
橋台・基礎工 A1橋台				
仮設工				
鋼矢板	鋼矢Ⅲ型、L=8.5m、60.0kg/m			
	N = (8.0 + 9.2)x 2箇所 / 0.4	=	枚	86
	W = 86 × 8.5 × 60.0 / 1000	=	t	43.860
切梁・腹起し				
腹起し	・1段目 H-500x500x25x25、300kg/m			
	W = 31.360 x 300 / 1000	=	t	9.408
隅火打ち	・1段目 H-300x300x10x15、100kg/m			
	W = 6.748 x 100 / 1000	=	t	0.675
主部材合計	・主部材			
	W = 9.408 + 0.675	=	t	10.083
副部材(A)	主部材x22%			
	W = 10.083 x 0.22	=	t	2.218
副部材(B)	主部材x4%			
	W = 10.083 x 0.04	=	t	0.403
足場工	枠組み足場			
	A = ((2.0 x 2箇所 + 4.7 x 2箇所			
	+ 1.7 x 4箇所)x 2.6	=	掛m2	53
土工				
作業土工				
床掘り	砂質土想定			
	V = 7.7 x 8.9 x 3.3	=	m3	230.0
基面整正	A = 7.7 x 8.9	=	m2	69.2
埋戻し・締固め	現地発生土			
	V = 230.0 − 18.9 − 0.2 − 0.9			
	橋台体積　枕Co　均しCo	=	m3	210.0
残土処分	V = 230.0 − 210.0	=	m3	20.0

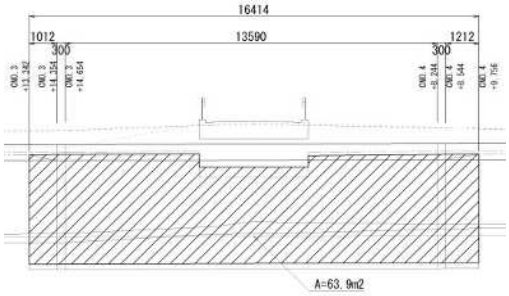
数量計算書

項　　目	計　　算　　式		単位	数量
橋台・基礎工 A2橋台				
仮設工				
鋼矢板	鋼矢Ⅲ型、L=8.5m、60.0kg/m			
	N = (7.6 + 9.2)x 2箇所 / 0.4	=	枚	84
	W = 84 × 8.5 × 60.0 / 1000	=	t	42.840
切梁・腹起し				
腹起し	・1段目 H-500x500x25x25、300kg/m			
	W = 30.560 x 300 / 1000	=	t	9.168
	・2段目 H-500x500x25x25、300kg/m			
	W = 30.560 x 300 / 1000	=	t	9.168
隅火打ち	・1段目 H-300x300x10x15、100kg/m			
	W = 5.052 x 100 / 1000	=	t	0.505
	・2段目 H-300x300x10x15、100kg/m			
	W = 5.052 x 100 / 1000	=	t	0.505
主部材合計	・主部材			
	W = 9.168 + 9.168 + 0.505 + 0.505	=	t	19.346
副部材(A)	主部材x22%			
	W = 19.346 x 0.22	=	t	4.256
副部材(B)	主部材x4%			
	W = 19.346 x 0.04	=	t	0.774
足場工	枠組み足場			
	A = ((2.0 x 2箇所 + 4.7 x 2箇所			
	+ 1.7 x 4箇所)x 2.7	=	掛m2	55
土工				
作業土工				
床掘り	砂質土想定			
	V = 7.3 x 8.9 x 3.2	=	m3	212.6
基面整正	A = 7.3 x 8.9	=	m2	65.6
埋戻し・締固め	現地発生土			
	V = 212.6 − 19.5 − 0.2 − 0.9 橋台体積　杭Co　均しCo	=	m3	192.0
残土処分	V = 212.6 − 192.0	=	m3	20.6

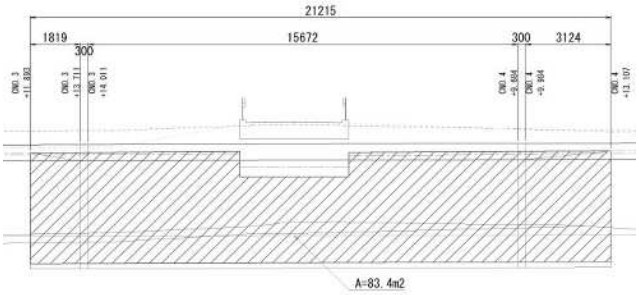
数量計算書

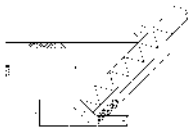
項　　目	計　　算　　式			単位	数量
既設護岸取壊し工 ブロック積	t=35cm				
	・左岸側				
	A =		=	m2	63.9
	・右岸側				
	A =		=	m2	83.4
			ΣA =	m2	147.3
	V =	147.3 x 0.35	=	m3	51.6
	W =	51.6 x 2.35	=	t	121.3
基礎工	富山県土木構造物標準設計図より想定、V=1.59m3/10m当たり				
	・左岸側				
	V =	1.59 / 10 x 16.41	=	m3	2.6
	・右岸側				
	V =	1.59 / 10 x 21.22	=	m3	3.4
			ΣV =	m3	6.0
	W =	6.0 x 2.35	=	t	14.1

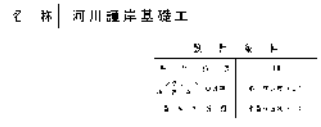
左岸側

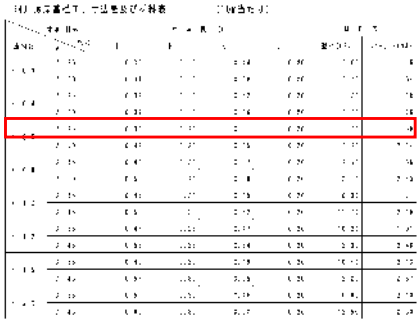


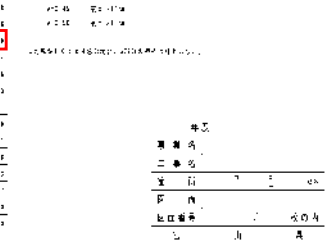
右岸側







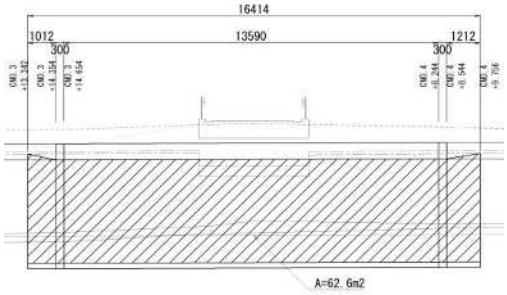
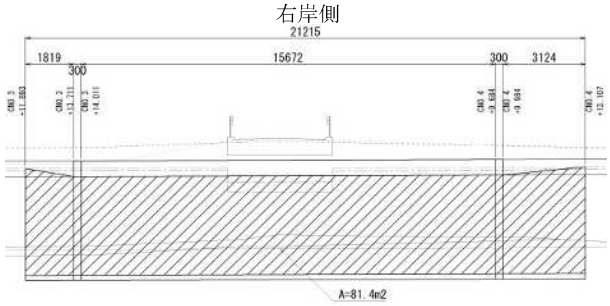
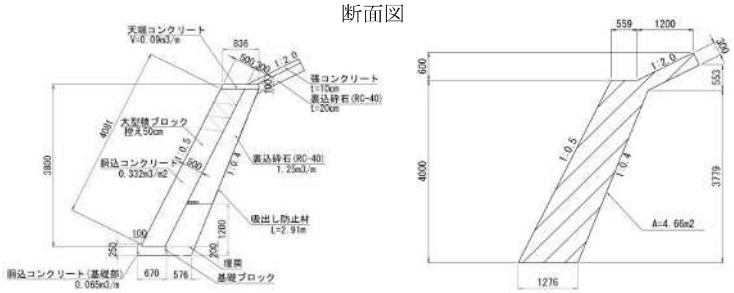
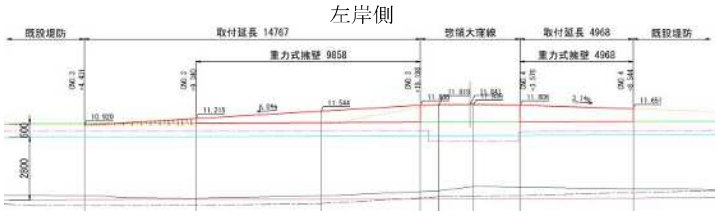
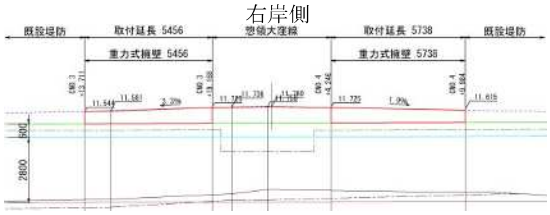




数量計算書

項　　目	計　　算　　式		単位	数量
護岸工				
大型積ブロック	t=50cm			
	・左岸側			
	A =	=	m2	62.6
	・右岸側			
	A =	=	m2	81.4
		ΣA =	m2	144.0
胴込コンクリート	18-8-25BB(σck=18N/mm2)、0.332m3/m2			
	・左岸側			
	V = 0.332 x 62.6	=	m3	20.8
	・右岸側			
	V = 0.332 x 81.4	=	m3	27.0
		ΣV =	m3	47.8
裏込め材	RC-40、1.25m3/m			
	・左岸側			
	V = 1.25 x 16.41	=	m3	20.5
	・右岸側			
	V = 1.25 x 21.22	=	m3	26.5
		ΣV =	m3	47.0
吸出し防止材	合繊不織布、t=10ｍｍ			
	・左岸側			
	A = 2.91 x 16.41	=	m2	47.8
	・右岸側			
	A = 2.91 x 21.22	=	m2	61.7
		ΣA =	m2	109.5
胴込コンクリート(基礎部)	18-8-25BB(σck=18N/mm2)、0.065m3/m			
	・左岸側			
	V = 0.065 x 16.41	=	m3	1.1
	・右岸側			
	V = 0.065 x 21.22	=	m3	1.4
		ΣV =	m3	2.5
天端工	18-8-25BB(σck=18N/mm2)、0.09m3/m			
	・左岸側			
	V = 0.09 x 16.41	=	m3	1.5
	・右岸側			
	V = 0.09 x 21.22	=	m3	1.9
		ΣV =	m3	3.4
小口止め	W=300mm、18-8-25BB(σck=18N/mm2)			
	・左岸側			
	V = 0.30 x 4.66 x 2箇所	=	m3	2.8
	・右岸側			
	V = 0.30 x 4.66 x 2箇所	=	m3	2.8
		ΣV =	m3	5.6
目地材	エラスタイト、t=10mm			
	・左岸側			
	A = 4.66 x 2箇所	=	m2	9.3
	・右岸側			
	A = 4.66 x 2箇所	=	m2	9.3
		ΣA =	m2	18.6

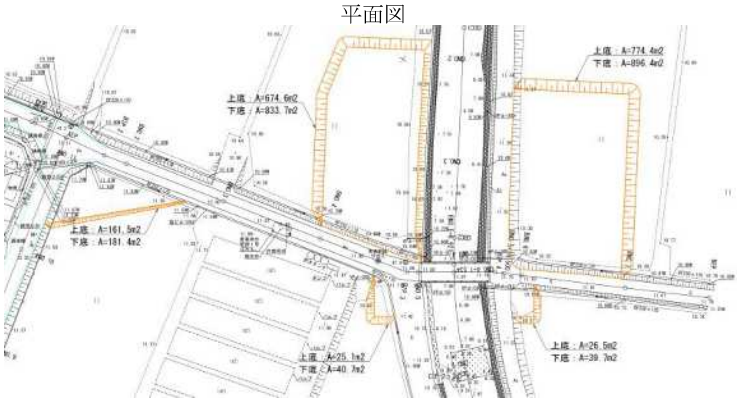
項　　目	計　　算　　式											単位	数量
張コンクリート	18-8-25BB(σck=18N/mm2)、												
	・左岸側												
	A =	(	1.4	+	1.4	+	1.3	+	1.4	)			
		/	4	x	13.59						=	m2	18.7
	・右岸側												
	A =	(	1.3	+	1.4	+	1.5	+	1.5	)			
		/	4	x	15.67						=	m2	22.3
											ΣA =	m2	41.0
裏込め材(張コンクリート)	RC-40												
	・左岸側												
	V =	(	0.2	+	0.2	+	0.2	+	0.2	)			
		/	4	x	13.59						=	m3	2.7
	・右岸側												
	A =	(	0.2	+	0.2	+	0.2	+	0.3	)			
		/	4	x	15.67						=	m2	3.5
											ΣA =	m2	6.2
作業土工													
掘削	砂質土想定												
	・左岸側												
	A =	(	3.4	+	5.1	)/	2	x	9.86				
		+(	5.9	+	5.9	)/	2	x	4.97		=	m3	71.2
	・右岸側												
	A =	(	3.5	+	4.1	)/	2	x	5.46				
		+(	3.9	+	3.0	)/	2	x	5.74		=	m3	40.5
											ΣV =	m3	111.7
床堀り	砂質土想定												
	・左岸側												
	A =	(	2.7	+	3.8	)/	2	x	9.86				
		+(	3.9	+	3.6	)/	2	x	4.97		=	m3	50.7
	・右岸側												
	A =	(	4.1	+	4.3	)/	2	x	5.46				
		+(	4.4	+	4.1	)/	2	x	5.74		=	m3	47.3
											ΣV =	m3	98.0
埋戻し	現地発生土												
	・左岸側												
	A =	(	1.3	+	1.8	)/	2	x	9.86				
		+(	1.9	+	1.8	)/	2	x	4.97		=	m3	24.5
	・右岸側												
	A =	(	1.5	+	1.6	)/	2	x	5.46				
		+(	1.6	+	1.5	)/	2	x	5.74		=	m3	17.4
											ΣV =	m3	41.9
路体盛土	現地発生土												
	・左岸側												
	V =	(	1.9	+	0.1	)/	2	x	14.77		=	m3	14.8
切土法面整形	砂質土想定												
	・左岸側												
	A =	(	5.4	+	5.4	)/	2	x	9.86				
		+(	5.4	+	5.4	)/	2	x	4.97		=	m2	80.1
	・右岸側												
	A =	(	5.4	+	5.4	)/	2	x	5.46				
		+(	5.5	+	5.6	)/	2	x	5.74		=	m2	61.3
											ΣA =	m2	141.4
盛土法面整形	砂質土想定												
	・左岸側												
	A =	(	1.8	+	0.3	)/	2	x	14.77		=	m2	15.5
残土処分	V =		111.7	+	98.0	−	41.9	−	14.8		=	m3	153.0

項　　目	計　　算　　式	単位	数量
	左岸側  右岸側  断面図  左岸側  右岸側  		

数量計算書

項　　目	計　　算　　式										単位	数量
仮締切工												
土のう工												
大型土のう	耐候性大型土嚢、製作、購入土											
	L =	29.7	x	3列						=	m	89.1
	N =	1.9	x	89.1	/(	1.08	x	1.10	)	=	袋	140
	V =	140	x	1.0						=	m3	140.0
	設置											
	・右岸側施工時											
	L =	29.7	x	3列						=	m	89.1
	N =	1.9	x	89.1	/(	1.08	x	1.10	)	=	袋	140
	・左岸側施工時											
	L =	25.6	x	3列						=	m	76.8
	N =	1.9	x	76.8	/(	1.08	x	1.10	)	=	袋	120
	撤去											
	・右岸側施工後											
	N =	1.9	x	76.8	/(	1.08	x	1.10	)	=	袋	120
	・左岸側施工後											
	N =	1.9	x	89.1	/(	1.08	x	1.10	)	=	袋	140
残土処分	V =									=	m3	140.0
ポンプ設置・撤去	N =									=	箇所	5

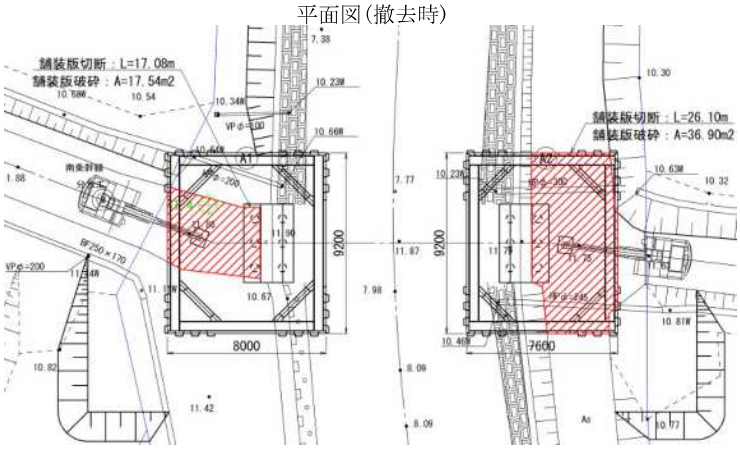
数量計算書

項　　目	計　　算　　式		単位	数量
施工ヤード				
土工				
整地				
	・搬入路			
	V = (161.5 ＋ 181.4) / 2 x 0.5	=	m3	85.7
	・左岸側			
	V = (674.6 ＋ 833.7) / 2 x 1.3			
	＋(25.1 ＋ 40.7) / 2 x 1.0	=	m3	1013.3
	・右岸側			
	V = (774.4 ＋ 896.4) / 2 x 1.4			
	＋(26.5 ＋ 39.7) / 2 x 0.9	=	m3	1199.4
	・合計			
	V = 85.7 ＋ 1013.3 ＋ 1199.4	=	m3	2298.4
積込（ルーズ）	V =	=	m3	2298.4
残土処分	V =	=	m3	2298.4
仮設工				
敷鉄板	1524x6096xt22			
	・搬入路、720日			
	A =	=	m2	161.5
	N = 161.5 / 1.524 / 6.096	=	枚	18
	・左岸側、720日			
	A = 674.6 ＋ 25.1	=	m2	699.7
	N = 699.7 / 1.524 / 6.096	=	枚	76
	・右岸側、210日			
	A = 774.4 ＋ 26.5	=	m2	800.9
	N = 800.9 / 1.524 / 6.096	=	枚	87
	・合計			
	A = 161.5 ＋ 699.7 ＋ 800.9	=	m2	1662.1
	N = 18 ＋ 76 ＋ 87	=	枚	181
	平面図 			
作業土工	仮橋・仮桟橋工			
床掘り	砂質土想定			
	V = (0.5 x 0.5 ＋(0.5 ＋ 0.8 / 2)			
	x(0.5 ＋ 0.8 / 2)) / 2 x 0.8			
	＋(0.5 x 0.5 ＋(0.5 ＋ 1.3 / 2)			
	x(0.5 ＋ 1.3 / 2)) / 2 x 1.3	=	m3	1.4
埋戻し・締固め	現地発生土			
	V =	=	m3	1.4
路体盛土	購入土			
	V = 0.6 x 4.3 / 2 x 0.4 / 3 x 2箇所			
	＋ 0.9 x 6.3 / 2 x 0.6 / 3 x 2箇所	=	m3	1.5

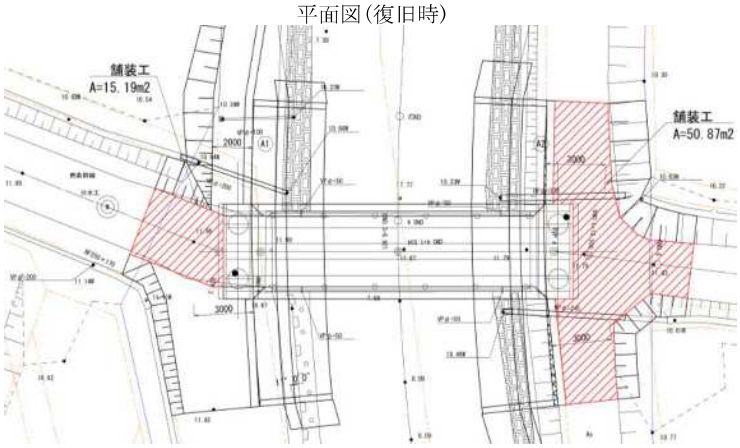
数量計算書

項　　目	計　　算　　式	単位	数量
取付道路			
道路修繕			
舗装版切断	アスファルト舗装、t=50mm想定		
	L = 17.08 + 26.10 =	m	43.2
舗装版破砕	アスファルト舗装、t=50mm想定		
	A = 17.54 + 36.90 =	m2	54.4
	V = 54.4 x 0.05 =	m3	2.7
	W = 2.7 x 2.3 =	t	6.2
舗装工			
表層	密粒度AC20FA、t=50mm		
	A = 15.19 + 50.87 =	m2	66.1
上層路盤	M-40、t=100mm		
	A = 15.19 + 50.87 =	m2	66.1
下層路盤	RC-40、t=150mm		
	A = 15.19 + 50.87 =	m2	66.1

平面図(撤去時)

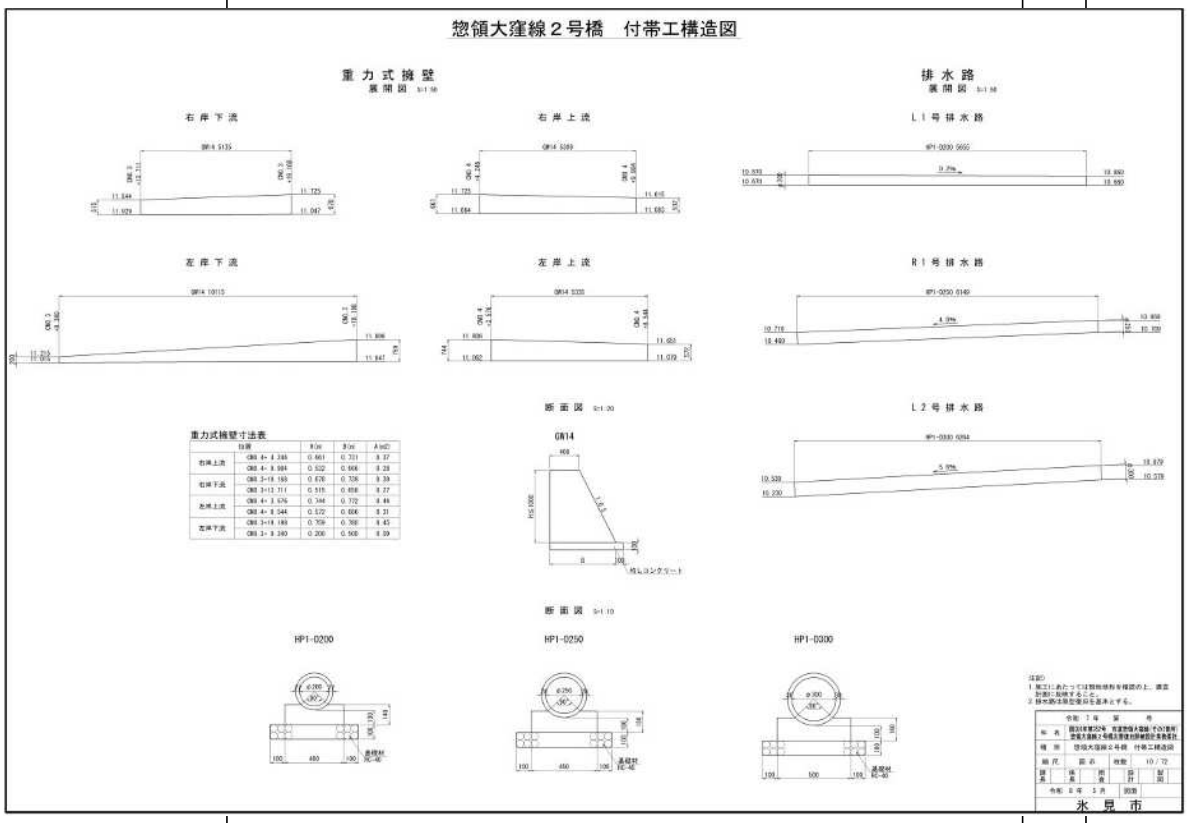


平面図(復旧時)



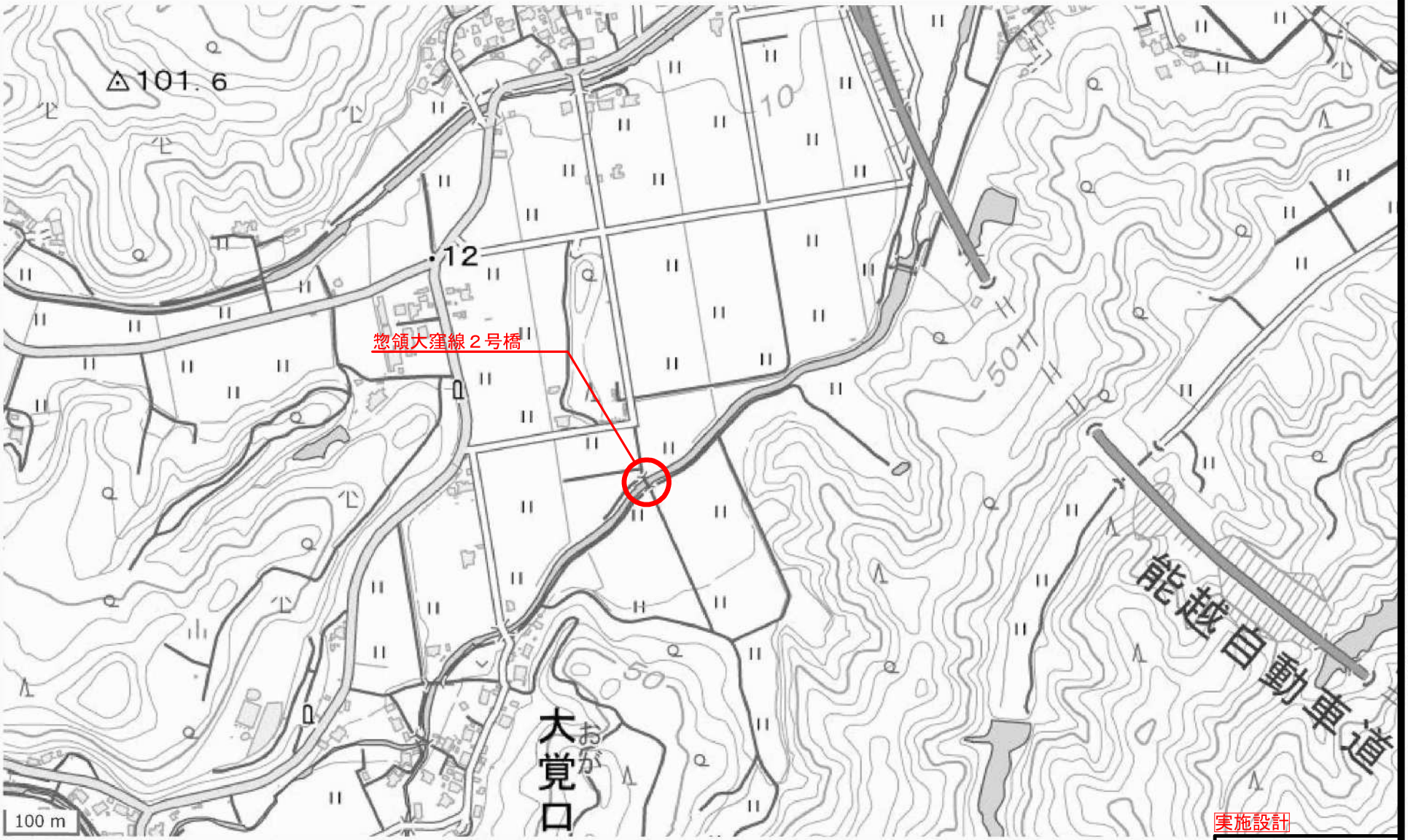
数量計算書

項　　目	計　　算　　式	単位	数量
付帯工			
場所打擁壁工			
小型擁壁	18-8-40BB(σck=18N/mm2)		
	V = (0.37 + 0.28)/ 2 x 5.31		
	+(0.39 + 0.27)/ 2 x 5.14		
	+(0.44 + 0.31)/ 2 x 5.34		
	+(0.45 + 0.09)/ 2 x 10.12 =	m3	8.2
排水構造物工			
L1号排水路	HP200		
	L = =	m	5.7
R1号排水路	HP250		
	L = =	m	6.1
L2号排水路	HP300		
	L = =	m	6.3



惣領大窪線２号橋　橋梁位置図

S=1:2500(A1)

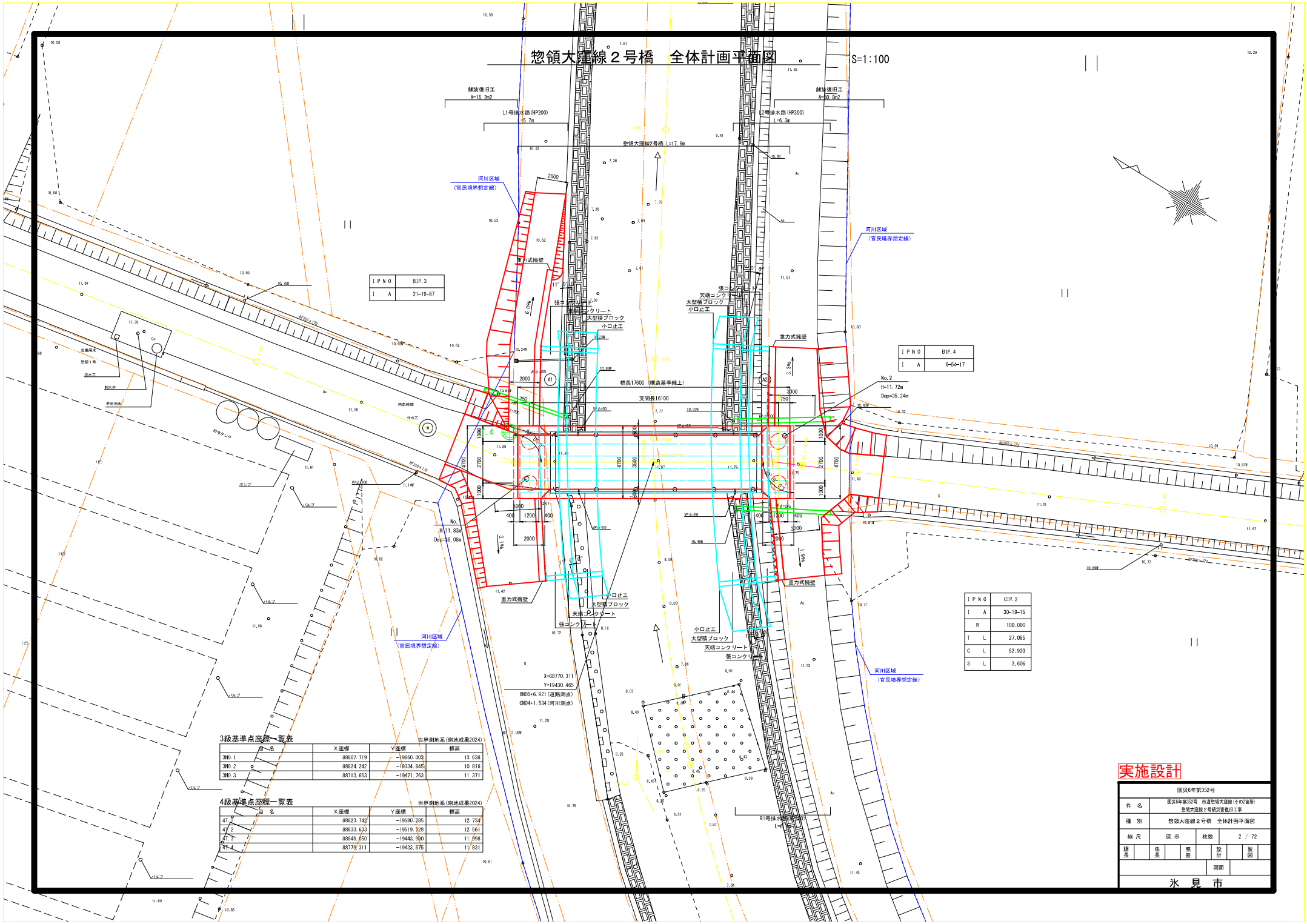


実施設計

国災6年第352号	
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　橋梁位置図
縮尺	S=1:2500(A1)　枚数　1 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

惣領大窪線２号橋　全体計画平面図

S=1:100



I P N O	BIP.3
I A	21-19-57

I P N O	BIP.4
I A	6-54-17

I P N O	CIP.2
I A	30-19-15
R	100.000
T L	27.095
C L	52.920
S L	3.606

3級基準点座標一覧表

世界測地系(測地成果2024)

点名	X座標	Y座標	標高
3NO.1	88807.719	−19660.003	13.638
3NO.2	88824.242	−19334.845	10.816
3NO.3	88713.653	−19471.763	11.371

4級基準点座標一覧表

世界測地系(測地成果2024)

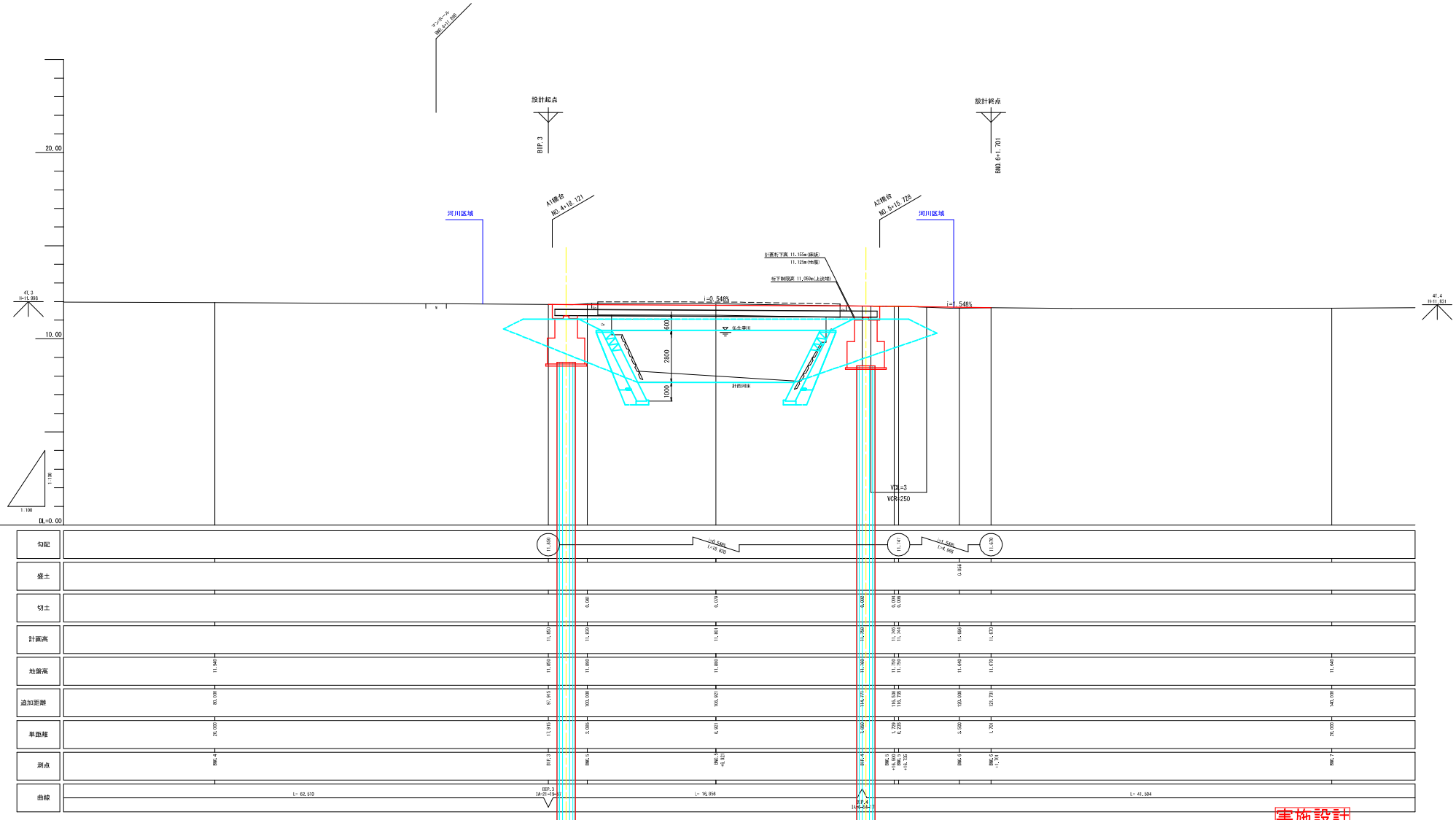
点名	X座標	Y座標	標高
4T.1	88823.742	−19580.285	12.734
4T.2	88833.623	−19519.728	12.561
4T.3	88845.650	−19443.980	11.998
4T.4	88779.311	−19433.575	11.831

実施設計

	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　全体計画平面図
縮尺	図示　　枚数　2 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

惣領大窪線２号橋　計画道路縦断図

S=1:100



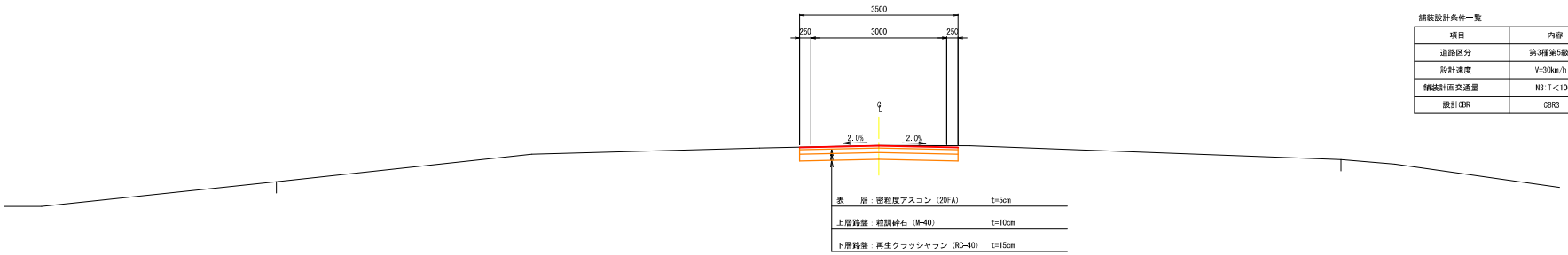
実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　計画道路縦断図
縮　尺	図示　　枚数　3 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷　見　市

惣領大窪線２号橋　計画道路標準横断図　S=1:50

一般部

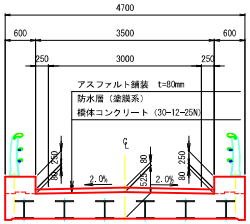


舗装設計条件一覧

項目	内容
道路区分	第3種第5級
設計速度	V=30km/h
舗装計画交通量	N3：T＜100
設計CBR	CBR3

DL=7.00

橋梁部





DL=7.00

実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　計画道路標準横断図
縮　尺	図示　枚数　4 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷　見　市	

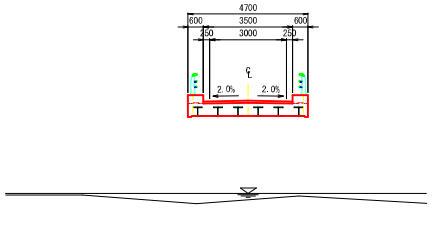
惣領大窪線２号橋　計画道路横断図

S=1:100

BNO.5+6.921

GH=11.88
FH=11.801

記号	数　量	記号	数　量
C	－	W1	－
B1	－	W2	－
B2	－	W3	－
E	－	W4	－
Fu	－		



DL=7.00

記号	数　量	記号	数　量
C	0.8	W1	3.11
B1	－	W2	－
B2	－	W3	3.11
E	－	W4	3.11
Fu	－		

DL=10.00

BNO.6

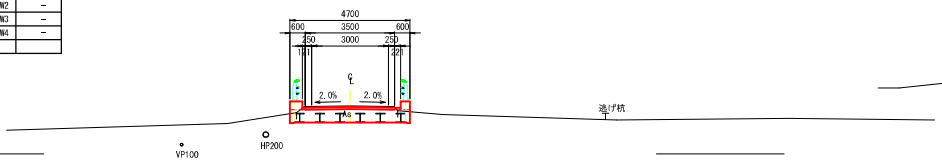
GH=11.64
FH=11.696



BNO.5

GH=11.88
FH=11.839

記号	数　量	記号	数　量
C	－	W1	－
B1	－	W2	－
B2	－	W3	－
E	－	W4	－
Fu	－		



DL=10.00

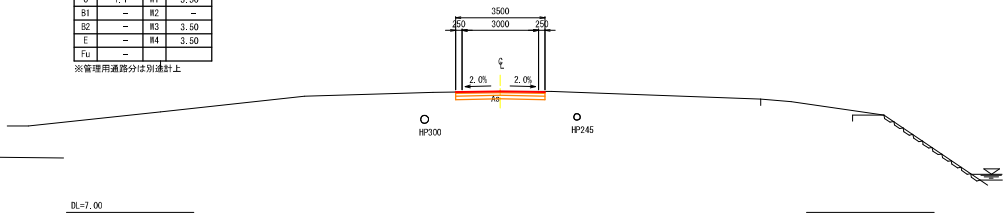
記号	数　量	記号	数　量
C	1.1	W1	3.50
B1	－	W2	－
B2	－	W3	3.50
E	－	W4	3.50
Fu	－		

※管理用通路分は別途計上

DL=7.00

BNO.5+16.500

GH=11.75
FH=11.746

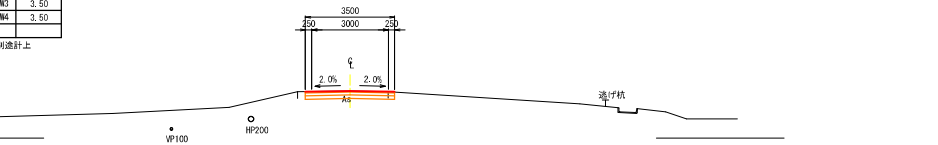


BIP.3

GH=11.85
FH=11.850

記号	数　量	記号	数　量
C	1.0	W1	3.50
B1	－	W2	－
B2	－	W3	3.50
E	－	W4	3.50
Fu	－		

※管理用通路分は別途計上



DL=10.00

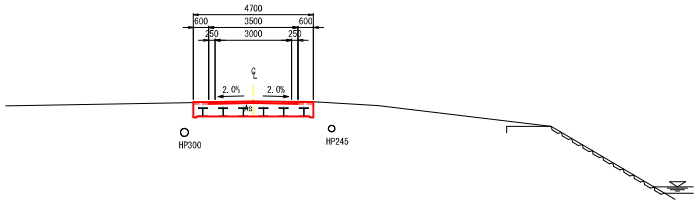
記号	数　量	記号	数　量
C	－	W1	－
B1	－	W2	－
B2	－	W3	－
E	－	W4	－
Fu	－		

※管理用通路分は別途計上

DL=7.00

BIP.4

GH=11.76
FH=11.758



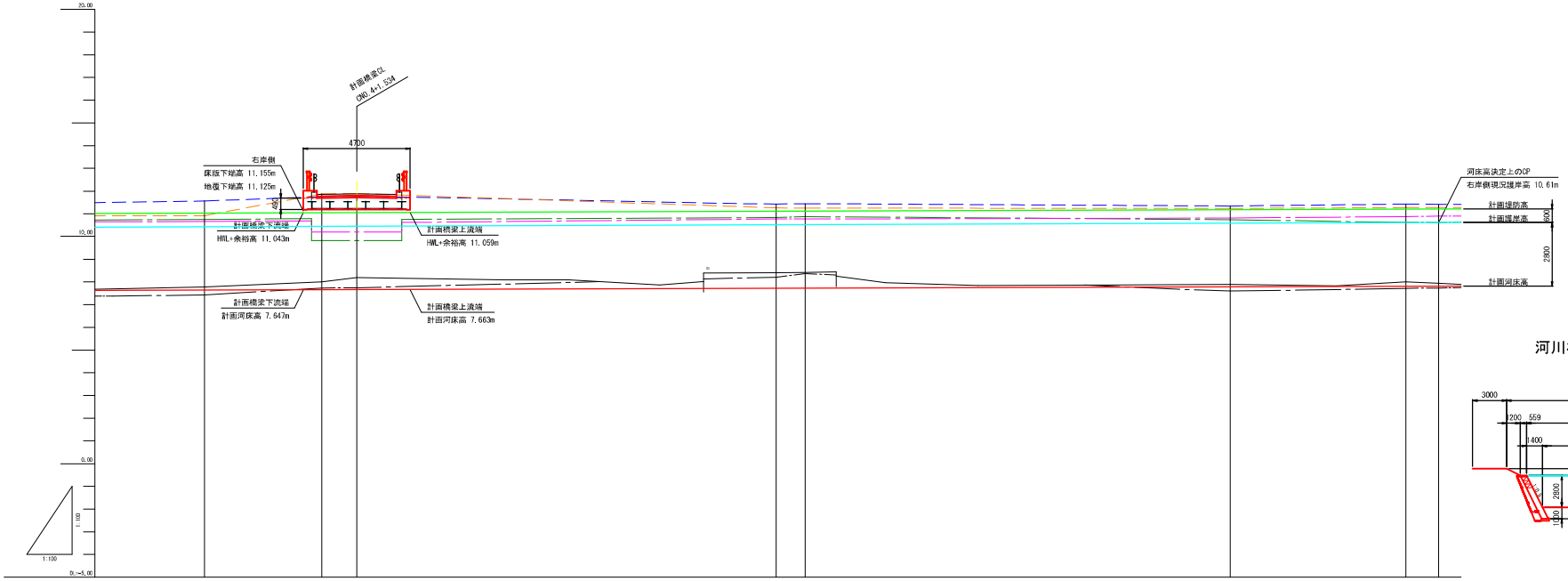
土　工　凡　例			
C	掘　　削(m2)	車道舗装	
B1	路床盛土(m2)	W1	表　　層(m)
B2	路体盛土(m2)	W2	基　　層(m)
E	床　　掘(m2)	W3	上層路盤(m)
Fu	埋　　戻(m2)	W4	下層路盤(m)

実施設計

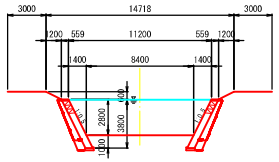
国災6年第352号							
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事						
種　別	惣領大窪線２号橋　計画道路横断図						
縮　尺	図示	枚数	5 / 72				
課長		係長		照査		設計	製図
			図面				
氷　見　市							

惣領大窪線２号橋　計画河川縦断図

S=1:100



河川標準断面図　S=1:200



| | | |

惣領大窪線２号橋　計画河川横断図

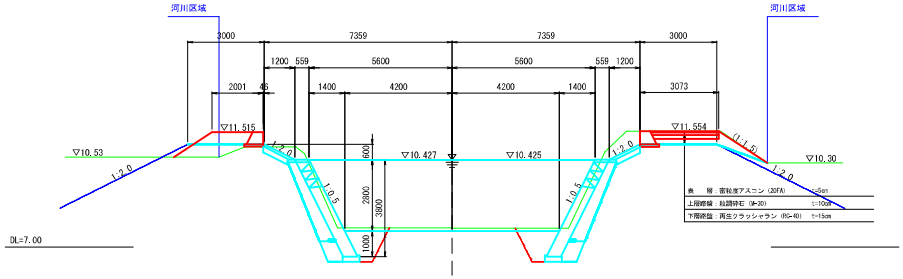
S=1:100

工　種	単位	数　量
掘　削	m2	3.4
床　掘	m2	2.7
盛　土	m2	1.9
埋戻し	m2	1.3
切土法面整形	m	5.4
盛土法面整形	m	1.8
張コンクリート	m	1.4
裏込砕石（張コンクリート）	m2	0.2

CNO.3+14.354
FH=7.631

工　種	単位	数　量
掘　削	m2	3.5
床　掘	m2	4.1
盛　土	m2	-
埋戻し	m2	1.5
切土法面整形	m	5.4
盛土法面整形	m	-
張コンクリート	m	1.3
裏込砕石（張コンクリート）	m2	0.2

CNO.3+13.711
FH=7.629

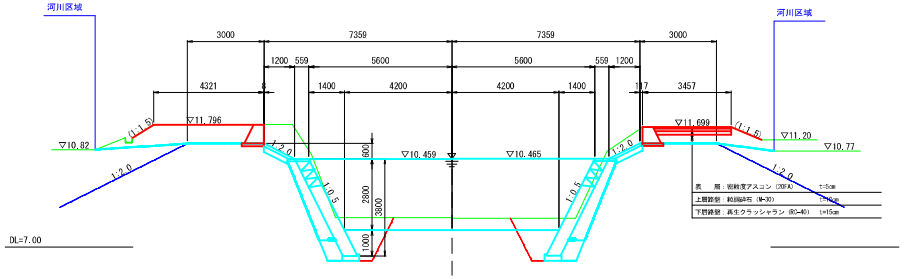


工　種	単位	数　量
掘　削	m2	5.9
床　掘	m2	3.9
盛　土	m2	-
埋戻し	m2	1.9
切土法面整形	m	5.4
盛土法面整形	m	-
張コンクリート	m	1.3
裏込砕石（張コンクリート）	m2	0.2

CNO.4+3.885
FH=7.663

工　種	単位	数　量
掘　削	m2	3.9
床　掘	m2	4.4
盛　土	m2	-
埋戻し	m2	1.6
切土法面整形	m	5.5
盛土法面整形	m	-
張コンクリート	m	1.5
裏込砕石（張コンクリート）	m2	0.2

CNO.4+5.601
FH=7.669

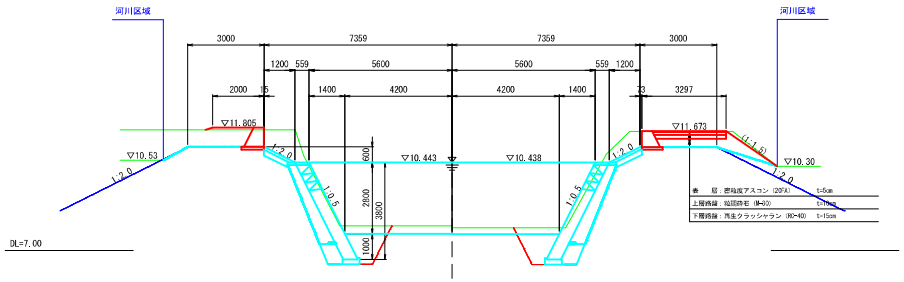


工　種	単位	数　量
掘　削	m2	5.1
床　掘	m2	3.8
盛　土	m2	0.1
埋戻し	m2	1.8
切土法面整形	m	5.4
盛土法面整形	m	0.3
張コンクリート	m	1.4
裏込砕石（張コンクリート）	m2	0.2

CNO.3+19.184
FH=7.647

工　種	単位	数　量
掘　削	m2	4.1
床　掘	m2	4.3
盛　土	m2	-
埋戻し	m2	1.6
切土法面整形	m	5.4
盛土法面整形	m	-
張コンクリート	m	1.4
裏込砕石（張コンクリート）	m2	0.2

CNO.3+17.606
FH=7.642

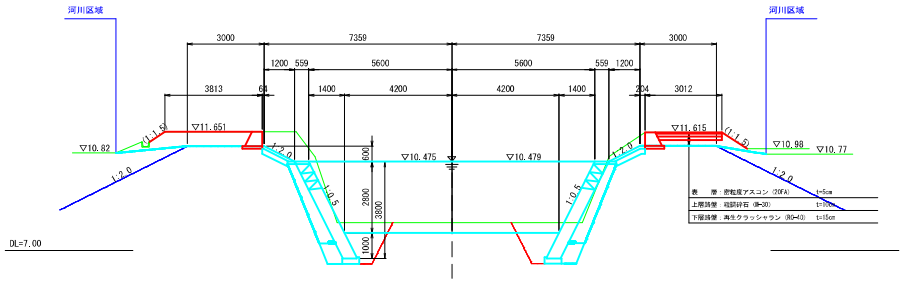


工　種	単位	数　量
掘　削	m2	5.9
床　掘	m2	3.6
盛　土	m2	-
埋戻し	m2	1.8
切土法面整形	m	5.4
盛土法面整形	m	-
張コンクリート	m	1.4
裏込砕石（張コンクリート）	m2	0.2

CNO.4+8.544
FH=7.679

工　種	単位	数　量
掘　削	m2	3.0
床　掘	m2	4.1
盛　土	m2	-
埋戻し	m2	1.5
切土法面整形	m	5.6
盛土法面整形	m	-
張コンクリート	m	1.5
裏込砕石（張コンクリート）	m2	0.3

CNO.4+9.984
FH=7.683



注記
※1. 現況の管理用通路は河川構造令を満足していないため、
　　復旧する管理用通路は現況程度とする。（河川協議済）
※2. 左岸下流側の管理用通路幅は、現況程度の2mとする。
※3. 護岸構造（大型積ブロック）は、氷見市からの指定構造である。

実施設計

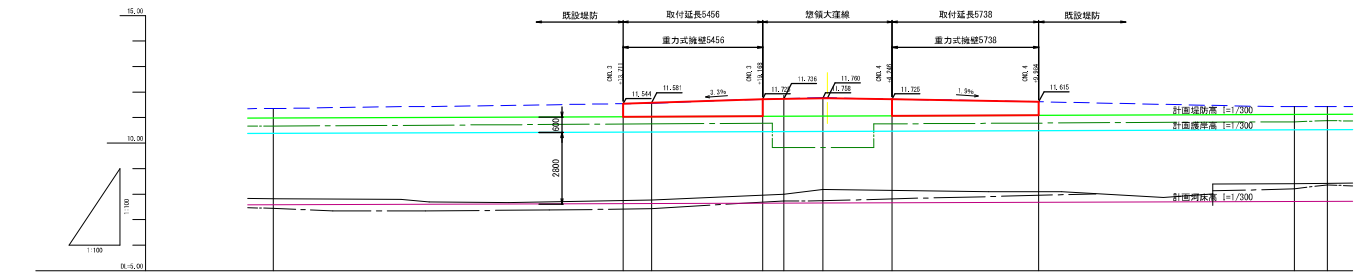
国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　計画河川横断図
縮　尺	図示　　枚数　7 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷　見　市

惣領大窪線２号橋　堤防縦断図

S=1:100

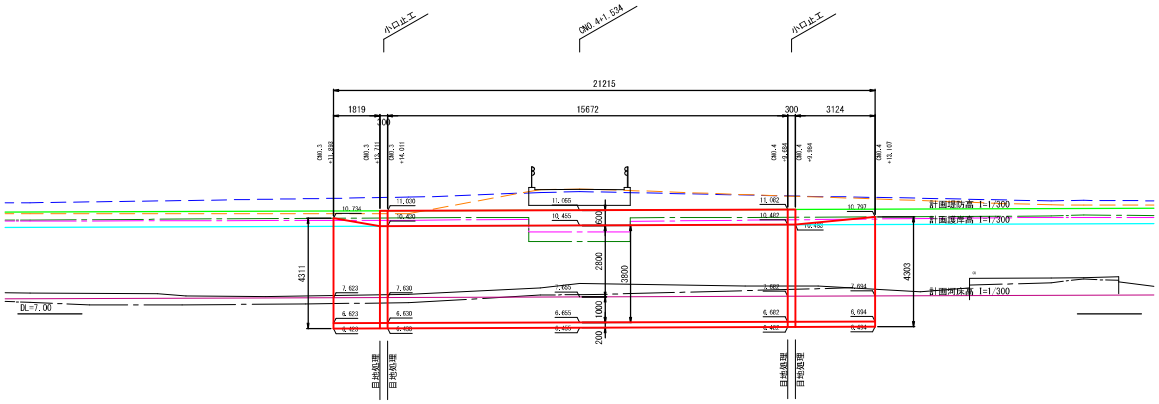
右 岸 側



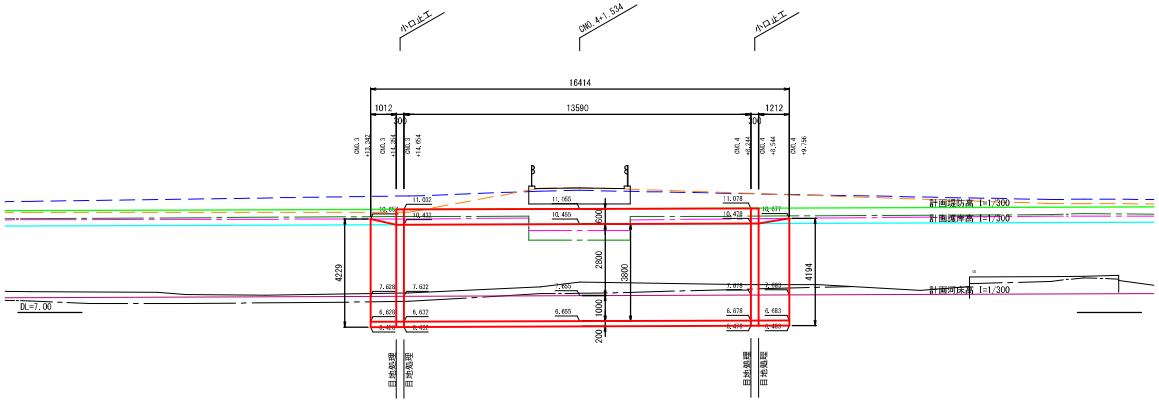
| | | |

惣領大窪線２号橋　護岸構造図

右 岸 側 展 開 図　S=1:100

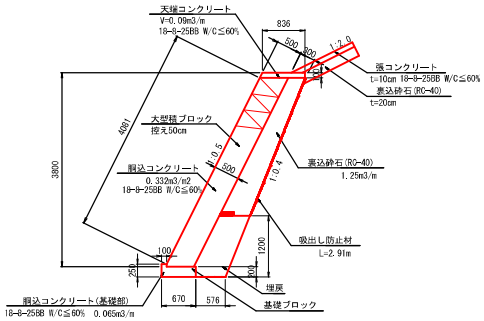


左 岸 側 展 開 図　S=1:100



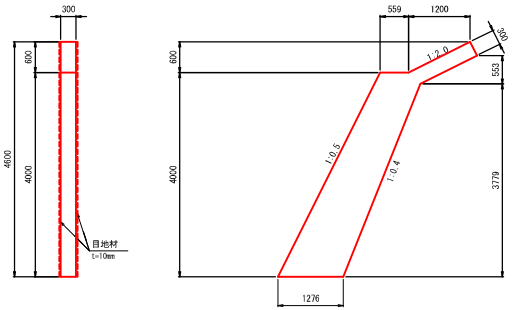
断 面 図　S=1:50

大型積ブロック



小口止工

18-8-40BB W/C≦60%



凡例

右岸	堤防高	
左岸		
右護岸	護岸高	
左護岸		
河床高		
基礎沉床高		
計画堤防高		
計画護岸高		
計画沉床高		

実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　護岸構造図
縮　尺	図示　枚数　9 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

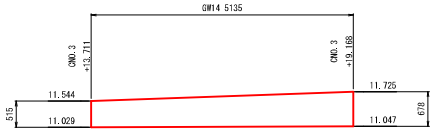
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　付帯工構造図

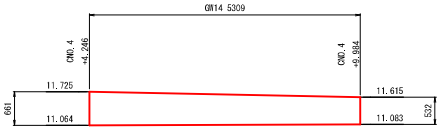
重力式擁壁

展開図　S=1:50

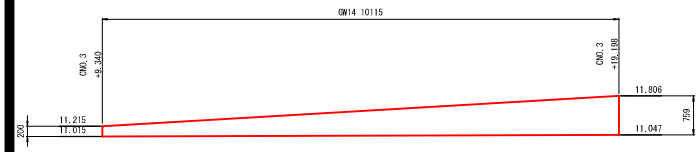
右岸下流



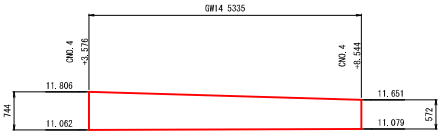
右岸上流



左岸下流



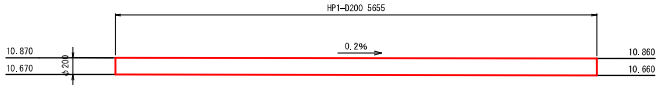
左岸上流



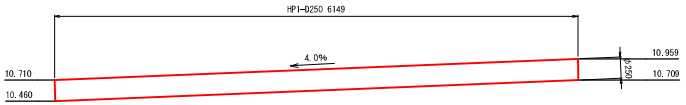
排水路

展開図　S=1:50

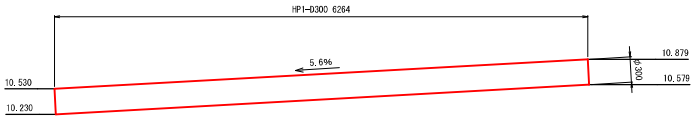
L１号排水路



R１号排水路



L２号排水路

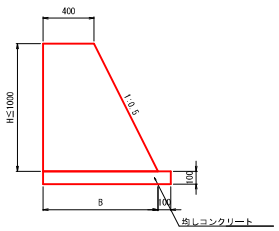


断面図　S=1:20

重力式擁壁寸法表　18-8-40BB W/C≦60%

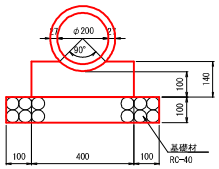
位置		H(m)	B(m)	A(m2)
右岸上流	CNO.4+ 4.246	0.661	0.731	0.37
	CNO.4+ 9.984	0.532	0.666	0.28
右岸下流	CNO.3+19.168	0.678	0.739	0.39
	CNO.3+13.711	0.515	0.658	0.27
左岸上流	CNO.4+ 3.576	0.744	0.772	0.44
	CNO.4+ 8.544	0.572	0.686	0.31
左岸下流	CNO.3+19.198	0.759	0.780	0.45
	CNO.3+ 9.340	0.200	0.500	0.09

GW14

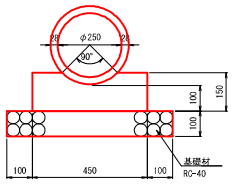


断面図　S=1:10

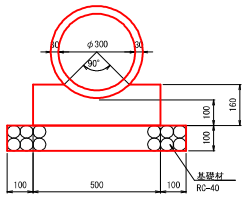
HP1-D200



HP1-D250



HP1-D300



注記）
1. 施工にあたっては現地地形を確認の上、適宜計画に反映すること。
2. 排水路は原型復旧を基本とする。

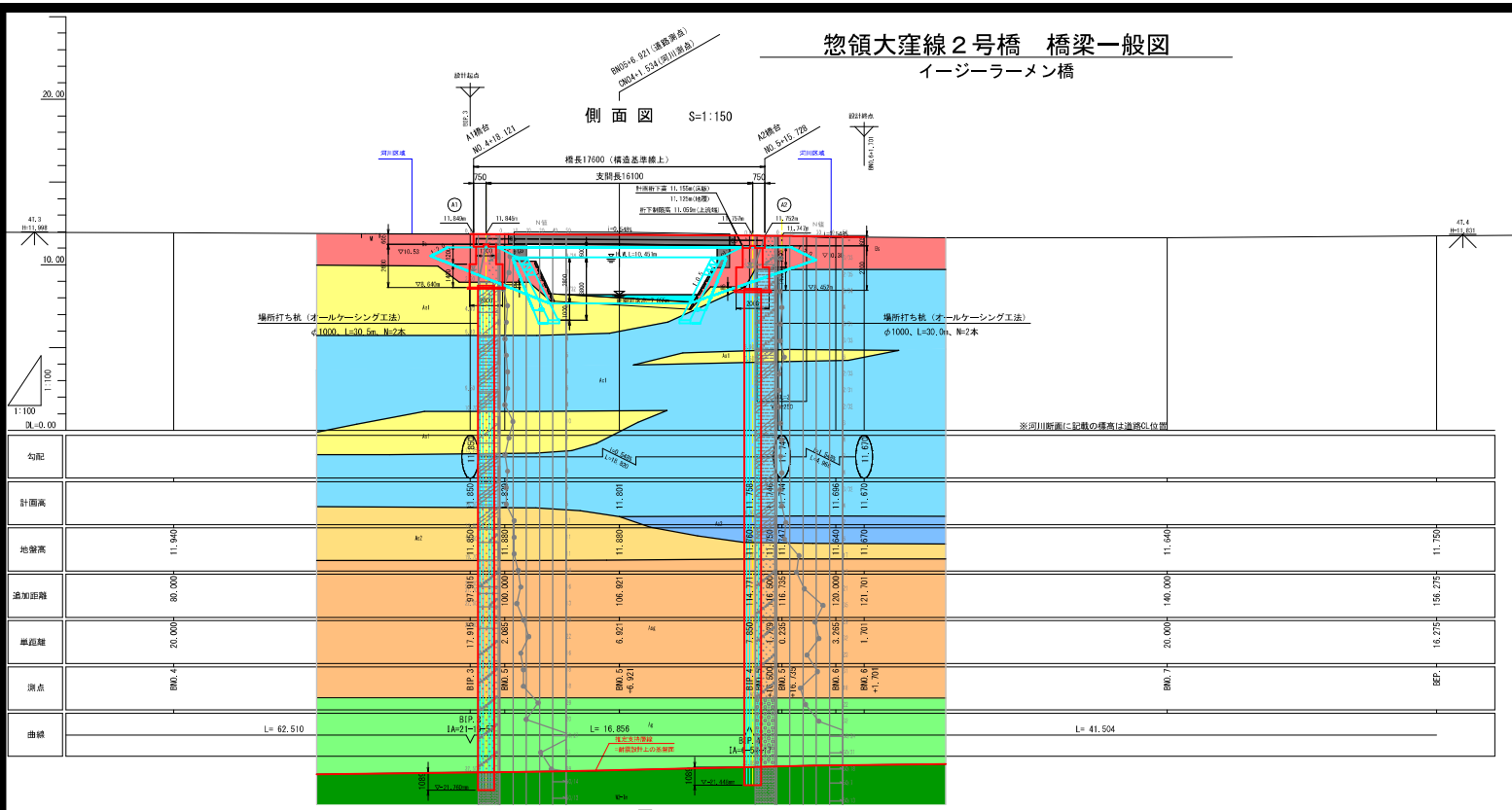
実施設計

国災6年第352号								
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種別	惣領大窪線２号橋　付帯工構造図							
縮尺	図示		枚数	10 / 72				
課長		係長		照査		設計		製図
図面								
氷見市								

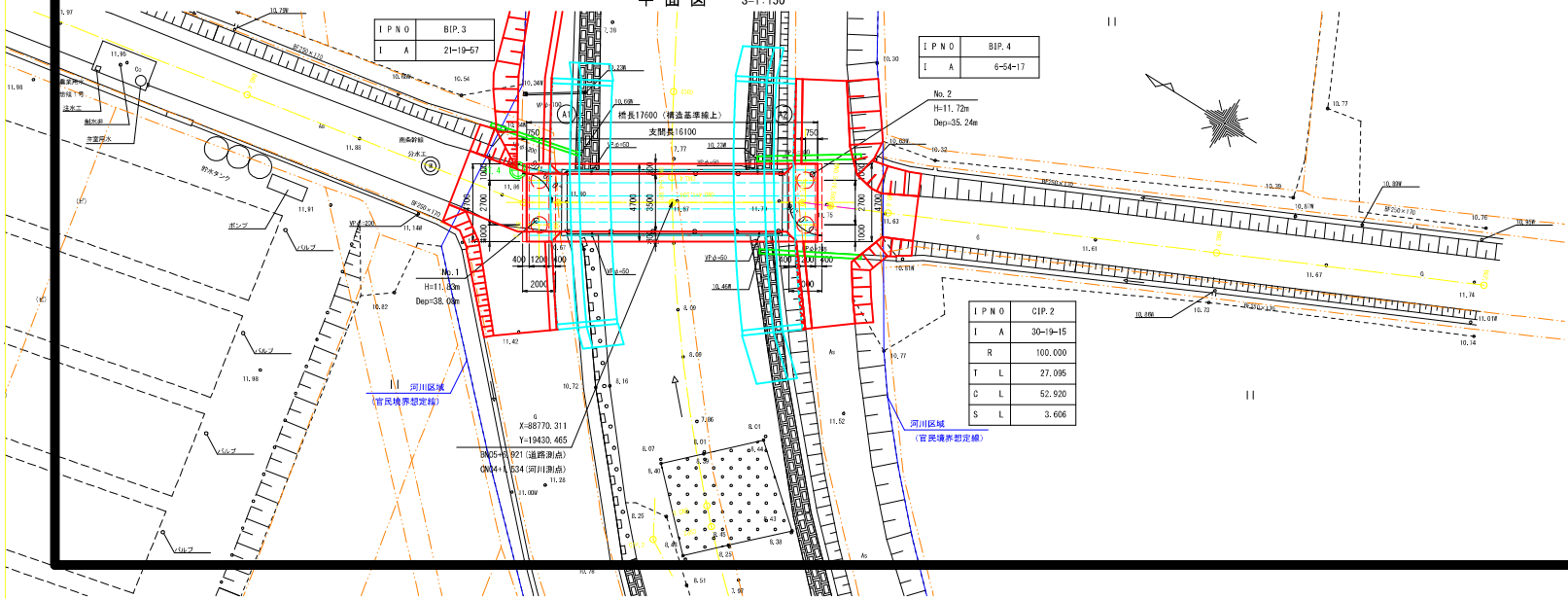
惣領大窪線２号橋　橋梁一般図

イージーラーメン橋

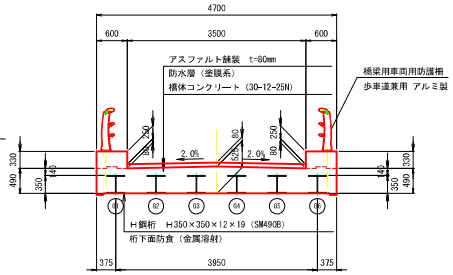
側面図　S=1:150



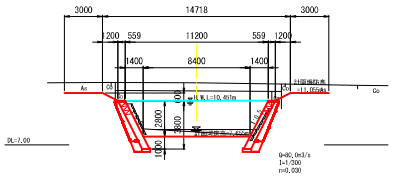
平面図　S=1:150



断面図　S=1:50



河川標準断面図　S=1:200



設計条件一覧

項　目	設　計　条　件	
橋梁名	惣領大窪線２号橋	
交差物件	二級河川仏生寺川	
路線名	惣領大窪線	
道路規格	第3種第5級	
設計速度	V=30km/h	
橋長	17.60m	
桁長	17.60m	
支間長	16.10m	
幅員構成	地覆 0.60m ＋ 車道 3.5m ＋ 地覆 0.60m ＝ 総幅員 4.70m	
斜角	左90° 00′ 00″、右90° 00′ 00″	
上部工形式	イージーラーメン橋	
下部工形式	イージーラーメン橋	
基礎形式	場所打ち杭（オールケーシング工法）φ1000	
設計荷重	活荷重	A活荷重
	積雪荷重	3.50kN/m2（Hs=1.0m）
耐荷性能条件	橋の重要度	A種の橋
	地域別補正係数	Cz=1.0（A2地域）
	地盤種別	Ⅱ種地盤
	設計水平震度	A1橋台、A2橋台：kh=0.30
耐久性能条件	塩害対策区分	該当無し（飛来塩分、凍結防止剤散布 無）
舗装厚	アスファルト舗装 t=80mm（設計計算上はt=100mm）	
単位体積重量	土　砂	19.0kN/m3
	鉄筋コンクリート	24.5kN/m3
	アスファルト舗装	22.5kN/m3
準拠基準	道路橋設計示方書　Ⅰ～Ⅴ編（平成29年 日本道路協会）	
	設計要領【道路編】（令和4年 北陸地方整備局）	
	杭基礎設計便覧（令和2年 日本道路協会）	
	イージースラブ橋＆イージーラーメン橋 計画・設計マニュアル（平成29年 イージースラブ橋協会）	

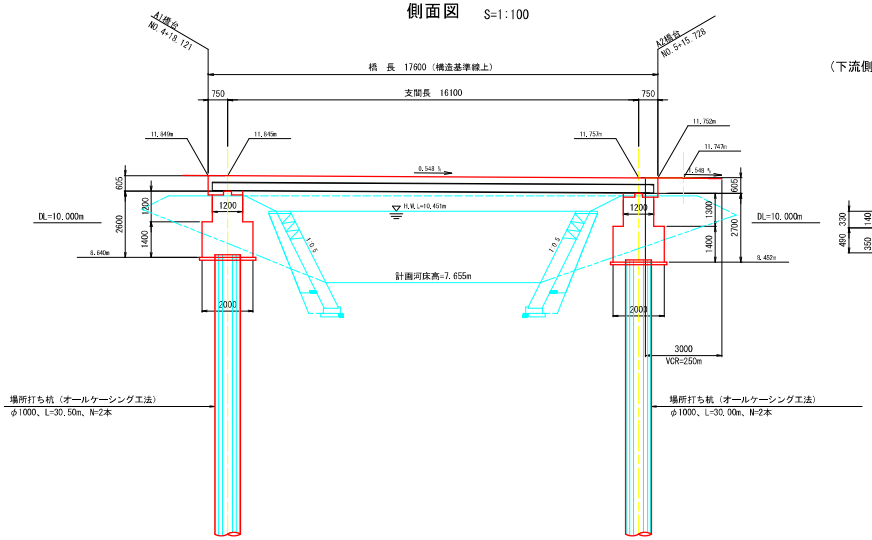
実施設計

国災6年第352号								
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種　別	惣領大窪線２号橋　橋梁一般図							
縮　尺	図示		枚数	11 / 72				
課長		係長		照査		設計		製図
図面								
氷見市								

世界測地系（測地成果2024）

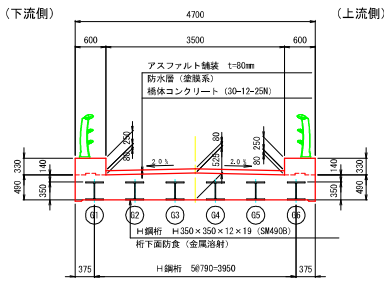
惣領大窪線２号橋　全体構造図

側面図　S=1:100



断面図　S=1:50

（支間部）



設計条件表（惣領大窪線2号橋）

橋梁形式		H鋼桁埋込複合門型ラーメン橋（イージーラーメン橋）	
橋長		17.60m（構造基準線上）	
支間長		16.10m	
幅員構成		地覆　車道　地覆　全幅員　有効幅員 0.60+3.50+0.60=4.70m（3.50m）	
設計水平震度	L1	kh=cz・kh0=1.00×0.30=0.30（土・kh$_g$ =cz・kh$_{g0}$=1.00×0.24=0.24）	
地域区分：A2	L2-1	－	
地盤種別：II種	L2-II	－	
斜角		90° 00′	
塩害対策		な　し	
上部構造（橋体） 荷重	活荷重	A活荷重	
	群集荷重	な　し	
	その他	雪荷重　W=3.5kN/m2	
	添架荷重	な　し	
車道舗装		アスファルト舗装　t=80mm	
歩道舗装		な　し	
上部構造（橋体） 材料強度	H鋼桁	SM490B　Fy = 315 N/mm2	
	コンクリート	σck= 30 N/mm2	
	鉄筋	SD345　Fy = 345 N/mm2	
鉄筋最小かぶり		35mm	
下部構造（橋台・基礎） 形式	種別	A１橋台（左岸側）	A２橋台（右岸側）
	躯体	RC壁式	RC壁式
	基礎	場所打ち杭（オールケーシング工法）	場所打ち杭（オールケーシング工法）
下部構造（橋台・基礎） 材料強度	コンクリート	σck= 30 N/mm2	
	鉄筋	SD345　Fy = 345 N/mm2	
	基礎杭	呼び強度　σck= 30 N/mm2、SD345　Fy = 345 N/mm2	
鉄筋最小かぶり		90mm	
支持地盤		泥岩（N≧20）	
裏込め土		砂質土　γ = 19.0 kN/m3　φ = 30°	
適用示方書		道路橋示方書・同解説（日本道路協会）　平成29年11月	

主要材料及び鉄筋かぶり

種別		仕様
H鋼桁 H350×350×12×19		SM490B：桁下面防食（金属溶射）
コンクリート	橋体部	30-12-25 N　W/C≦50%
	地覆部	24-12-40 BB W/C≦55%
	下部工躯体部	30-12-40 BB W/C≦50%
	下部工均し部	18-8-40 BB　W/C≦65%
鉄　筋		SD345
基　礎　杭		場所打ち杭　φ1000 （オールケーシング工法） 30-18-25 BB　W/C≦55%
鉄筋の最小かぶり	橋体部	35mm（支間10mをこえる床版橋）
	地覆部	30mm
	橋体側面部	90mm（土中部となる箇所）
	下部工部	90mm（土中部となる箇所）

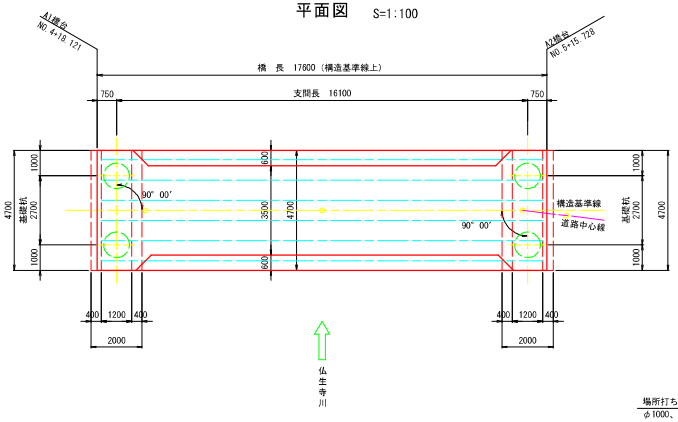
特記事項

・本工法は下記の特許を用いており、施工方法等について確認のこと。

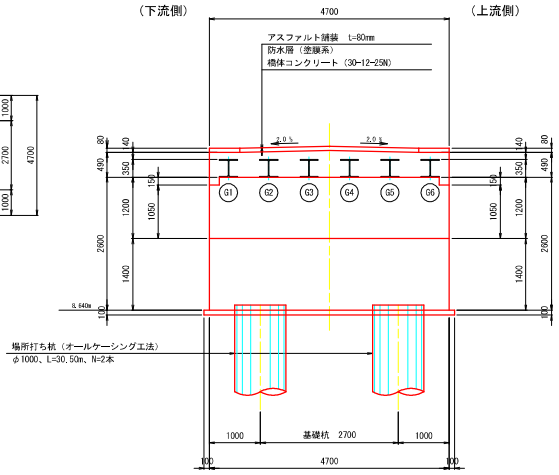
特許第5124700号（橋桁支持構造）

特許第6860894号（受圧板及び該受圧板を用いた受圧構造）

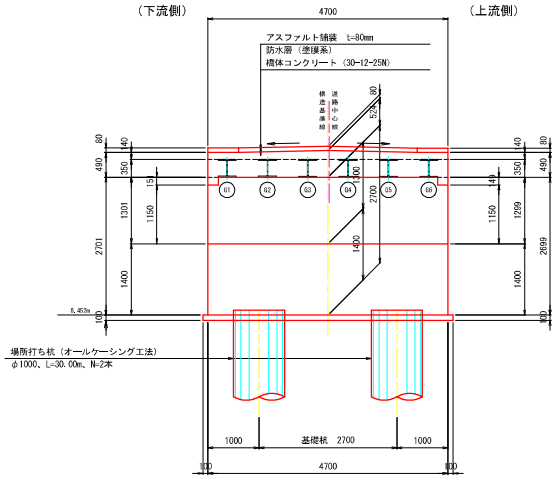
平面図　S=1:100



A1橋台支点部断面図　S=1:50



A2橋台支点部断面図　S=1:50



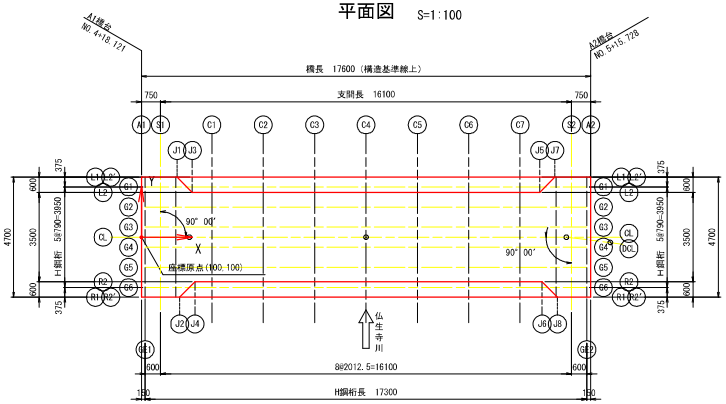
実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧詳細工事
種　別	惣領大窪線２号橋　全体構造図
縮　尺	図示　　枚数　12 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷　見　市

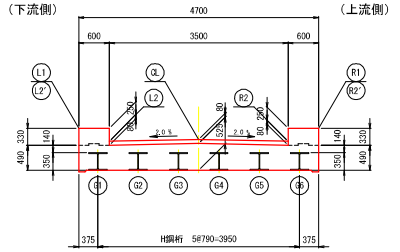
惣領大窪線２号橋　線形図

平面図　S=1:100

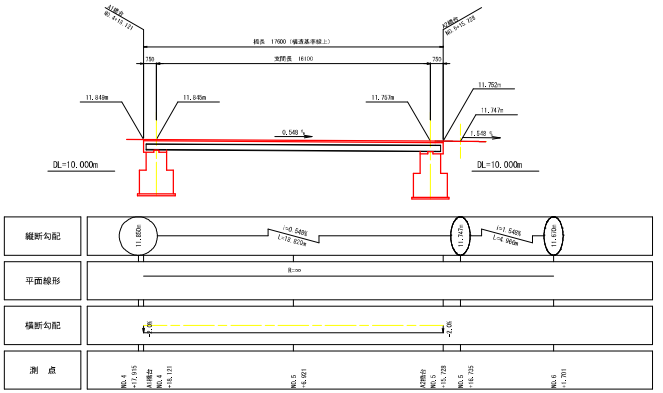


断面図　S=1:50

（支間部）



線形要素図　S=1:150



座標値

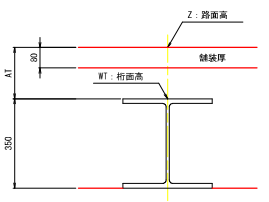
（上部工主要点座標値）

（単位：m）

		A1	GE1	S1	J1	J2	J3	J4	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	J5	J6	J7	J8	S2	GE2	A2
L1	X	99.9998	100.1498	100.7498	101.3998	101.4998	101.9998	102.0998	102.7623	104.7748	106.7873	108.7998	110.8123	112.8248	114.8373	115.5998	115.6998	116.1998	116.2998	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	102.3500	102.3500	102.3501	102.3501	102.3501	102.3501	102.3501	102.3501	102.3500	102.3500	102.3499	102.3499	102.3500	102.3500	102.3500	102.3500	102.3500	102.3500	102.3500	102.3500	102.3500
	Z	11.8139	11.8130	11.8098	11.8062	12.0556	12.0529	12.0524	12.0487	12.0377	12.0266	12.0156	12.0046	11.9935	11.9825	11.9783	11.9778	11.7250	11.7245	11.7223	11.7182	11.7170
	AT	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.2200	0.2200	0.2200	0.2175	0.2168
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5023	11.5007	11.5002
L2'	X	99.9998	100.1498	100.7498	101.3998	101.4998	101.9999	102.0999	102.7624	104.7749	106.7874	108.7999	110.8124	112.8249	114.8374	115.5999	115.6999	116.1998	116.2998	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	102.3500	102.3500	102.3501	102.3501	102.2501	101.7501	101.7501	101.7501	101.7501	101.7501	101.7501	101.7501	101.7500	101.7500	101.7500	101.7500	101.8500	102.3500	102.3500	102.3500	102.3500
	Z	11.8139	11.8130	11.8098	11.8062	11.8056	11.8029	11.8024	11.7987	11.7877	11.7766	11.7656	11.7546	11.7435	11.7325	11.7283	11.7278	11.7250	11.7245	11.7223	11.7182	11.7170
	AT	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2175	0.2168
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5023	11.5007	11.5002
G1	X	99.9999	100.1499	100.7499	101.3999	101.4999	101.9999	102.0999	102.7624	104.7749	106.7874	108.7999	110.8124	112.8249	114.8374	115.5999	115.6999	116.1999	116.2999	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	101.9750	101.9750	101.9751	101.9751	101.9751	101.9751	101.9751	101.9751	101.9750	101.9750	101.9749	101.9749	101.9750	101.9750	101.9750	101.9750	101.9750	101.9750	101.9750	101.9750	101.9750
	Z	11.8139	11.8130	11.8098	11.8062	11.8056	12.0529	12.0524	12.0487	12.0377	12.0266	12.0156	12.0046	11.9935	11.9825	11.9783	11.9778	11.7250	11.7245	11.7223	11.7179	11.7166
	AT	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.2200	0.2200	0.2199	0.2173	0.2166
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5024	11.5006	11.5001
L2	X	99.9999	100.1499	100.7499	101.3999	101.4999	101.9999	102.0999	102.7624	104.7749	106.7874	108.7999	110.8124	112.8249	114.8374	115.5999	115.6999	116.1999	116.2999	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	101.7500	101.7500	101.7501	101.7501	101.7501	101.7501	101.7501	101.7501	101.7500	101.7500	101.7499	101.7499	101.7500	101.7500	101.7500	101.7500	101.7500	101.7500	101.7500	101.7500	101.7500
	Z	11.8139	11.8130	11.8098	11.8062	11.8056	11.8029	11.8024	11.7987	11.7877	11.7766	11.7656	11.7546	11.7435	11.7325	11.7283	11.7278	11.7250	11.7245	11.7223	11.7177	11.7164
	AT	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2198	0.2172	0.2165
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5025	11.5005	11.5000
G2	X	99.9999	100.1499	100.7499	101.3999	101.4999	101.9999	102.0999	102.7624	104.7749	106.7874	108.7999	110.8124	112.8249	114.8374	115.5999	115.6999	116.1999	116.2999	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850	101.1850
	Z	11.8252	11.8243	11.8211	11.8175	11.8169	11.8142	11.8137	11.8100	11.7990	11.7879	11.7769	11.7659	11.7548	11.7438	11.7396	11.7391	11.7363	11.7358	11.7332	11.7285	11.7272
	AT	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2307	0.2282	0.2275
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5025	11.5003	11.4997
G3	X	100.0000	100.1500	100.7500	101.4000	101.5000	102.0000	102.1000	102.7625	104.7750	106.7875	108.8000	110.8125	112.8250	114.8375	115.6000	115.7000	116.2000	116.3000	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950	100.3950
	Z	11.8410	11.8401	11.8369	11.8333	11.8327	11.8300	11.8295	11.8258	11.8148	11.8037	11.7927	11.7817	11.7706	11.7596	11.7554	11.7549	11.7521	11.7516	11.7484	11.7436	11.7423
	AT	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2470	0.2437	0.2430
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5014	11.4999	11.4993
CL	X	100.0000	100.1500	100.7500	101.4000	101.5000	102.0000	102.1000	102.7625	104.7750	106.7875	108.8000	110.8125	112.8250	114.8375	115.6000	115.7000	116.2000	116.3000	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	100.0000	100.0000	100.0001	100.0001	100.0001	100.0001	100.0001	100.0001	100.0000	100.0000	99.9999	99.9999	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000
	Z	11.8489	11.8480	11.8448	11.8412	11.8406	11.8379	11.8374	11.8337	11.8227	11.8116	11.8006	11.7896	11.7785	11.7675	11.7633	11.7628	11.7600	11.7595	11.7560	11.7511	11.7498
	AT	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2543	0.2514	0.2507
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5017	11.4997	11.4991
DCL	X	100.0000	100.1500	100.7500	101.4000	101.5000	102.0000	102.1000	102.7625	104.7750	106.7875	108.8000	110.8125	112.8250	114.8375	115.6000	115.7000	116.2000	116.3000	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	100.0000	100.0000	100.0001	100.0001	100.0001	100.0001	100.0001	100.0001	100.0000	100.0000	99.9999	99.9999	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000	100.0000	99.9758	99.9031	99.8849
	Z	11.8489	11.8480	11.8448	11.8412	11.8406	11.8379	11.8374	11.8337	11.8227	11.8116	11.8006	11.7896	11.7785	11.7675	11.7633	11.7628	11.7600	11.7595	11.7564	11.7530	11.7520
	AT	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2550	0.2548	0.2533	0.2529
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5017	11.4997	11.4990
G4	X	100.0000	100.1500	100.7500	101.4000	101.5000	102.0000	102.1000	102.7625	104.7750	106.7875	108.8000	110.8125	112.8250	114.8375	115.6000	115.7000	116.2000	116.3000	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050	99.6050
	Z	11.8410	11.8401	11.8369	11.8333	11.8327	11.8300	11.8294	11.8258	11.8148	11.8037	11.7927	11.7817	11.7706	11.7596	11.7554	11.7549	11.7521	11.7516	11.7488	11.7468	11.7462
	AT	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2471	0.2473	0.2473	0.2473
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5015	11.4995	11.4989
G5	X	100.0001	100.1501	100.7501	101.4001	101.5001	102.0001	102.1001	102.7626	104.7751	106.7876	108.8001	110.8126	112.8251	114.8376	115.6001	115.7001	116.2001	116.3001	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150	98.8150
	Z	11.8252	11.8243	11.8211	11.8175	11.8169	11.8142	11.8136	11.8100	11.7990	11.7879	11.7769	11.7659	11.7548	11.7438	11.7396	11.7391	11.7363	11.7358	11.7326	11.7305	11.7298
	AT	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2313	0.2314	0.2314	0.2314
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5012	11.4991	11.4984
R2	X	100.0001	100.1501	100.7501	101.4001	101.5001	102.0001	102.1001	102.7626	104.7751	106.7876	108.8001	110.8126	112.8251	114.8376	115.6001	115.7001	116.2001	116.3001	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	98.2500	98.2500	98.2501	98.2501	98.2501	98.2501	98.2501	98.2501	98.2500	98.2500	98.2499	98.2499	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500
	Z	11.8139	11.8130	11.8098	11.8062	11.8056	11.8029	11.8024	11.7987	11.7877	11.7766	11.7656	11.7546	11.7435	11.7325	11.7283	11.7278	11.7250	11.7245	11.7210	11.7188	11.7181
	AT	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2203	0.2200	0.2200
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5008	11.4988	11.4981
G6	X	100.0001	100.1501	100.7501	101.4001	101.5001	102.0001	102.1001	102.7626	104.7751	106.7876	108.8001	110.8126	112.8251	114.8376	115.6001	115.7001	116.2001	116.3001	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	98.0250	98.0250	98.0251	98.0251	98.0251	98.0251	98.0251	98.0251	98.0250	98.0250	98.0249	98.0249	98.0250	98.0250	98.0250	98.0250	98.0250	98.0250	98.0250	98.0250	98.0250
	Z	11.8139	11.8130	11.8098	11.8062	11.8056	12.0529	12.0524	12.0487	12.0377	12.0266	12.0156	12.0046	11.9935	11.9825	11.9783	11.9778	11.7250	11.7245	11.7210	11.7187	11.7179
	AT	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.2200	0.2200	0.2202	0.2200	0.2200
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5008	11.4987	11.4979
R2'	X	100.0002	100.1502	100.7502	101.4002	101.5002	102.0001	102.1001	102.7626	104.7751	106.7876	108.8001	110.8126	112.8251	114.8376	115.6001	115.7001	116.2002	116.3002	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	97.6500	97.6500	97.6501	97.6501	97.6501	98.1501	98.2501	98.2501	98.2501	98.2501	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500	98.2500	97.7500	97.6500	97.6500	97.6500	97.6500
	Z	11.8139	11.8130	11.8098	11.8062	11.8056	11.8029	11.8024	11.7987	11.7877	11.7766	11.7656	11.7546	11.7435	11.7325	11.7283	11.7278	11.7250	11.7245	11.7208	11.7185	11.7177
	AT	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5008	11.4985	11.4977
R1	X	100.0002	100.1502	100.7502	101.4002	101.5002	102.0002	102.1002	102.7627	104.7752	106.7877	108.8002	110.8127	112.8252	114.8377	115.6002	115.7002	116.2002	116.3002	116.8500	117.4500	117.6000
	Y	97.6500	97.6500	97.6501	97.6501	97.6501	97.6501	97.6501	97.6501	97.6500	97.6500	97.6499	97.6499	97.6500	97.6500	97.6500	97.6500	97.6500	97.6500	97.6500	97.6500	97.6500
	Z	11.8139	11.8130	11.8098	11.8062	11.8056	12.0529	12.0524	12.0487	12.0377	12.0266	12.0156	12.0046	11.9935	11.9825	11.9783	11.9778	11.9750	11.7245	11.7208	11.7185	11.7177
	AT	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.4700	0.2200	0.2200	0.2200	0.2200
	WT	11.5939	11.5930	11.5898	11.5862	11.5856	11.5829	11.5824	11.5787	11.5677	11.5566	11.5456	11.5346	11.5235	11.5125	11.5083	11.5078	11.5050	11.5045	11.5008	11.4985	11.4977

構造高表示位置図

S=1:10

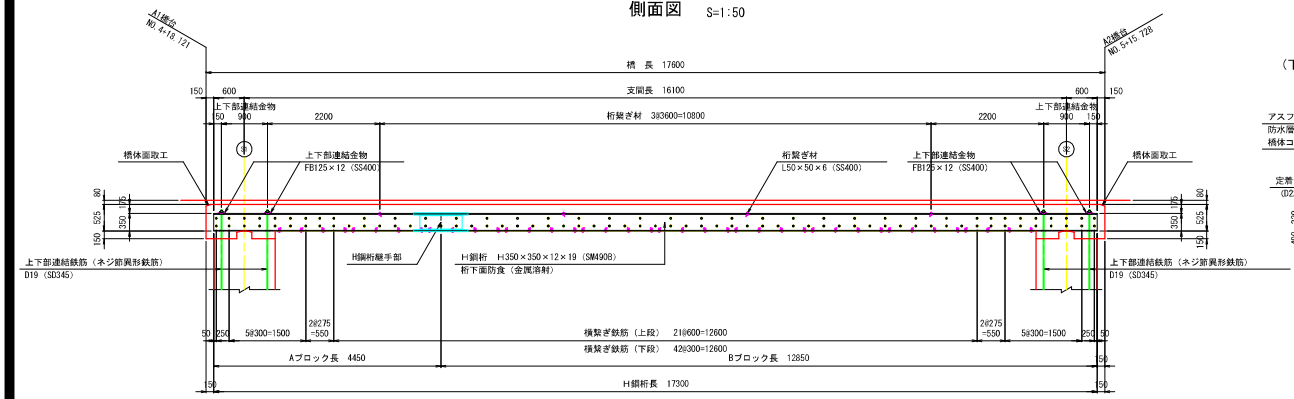


実施設計

国災6年第352号							
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事						
種　別	惣領大窪線２号橋　線形図						
縮　尺	図示		枚数	13 / 72			
課長		係長		照査		設計		製図	
						図面			
氷見市							

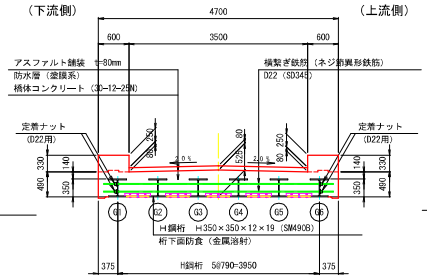
惣領大窪線２号橋　上部工構造図(その1)

側面図　S=1:50



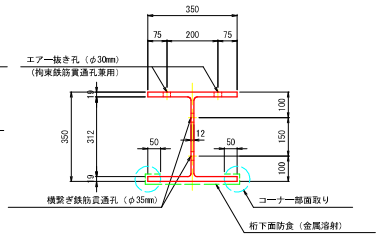
断面図　S=1:50

（支間部）

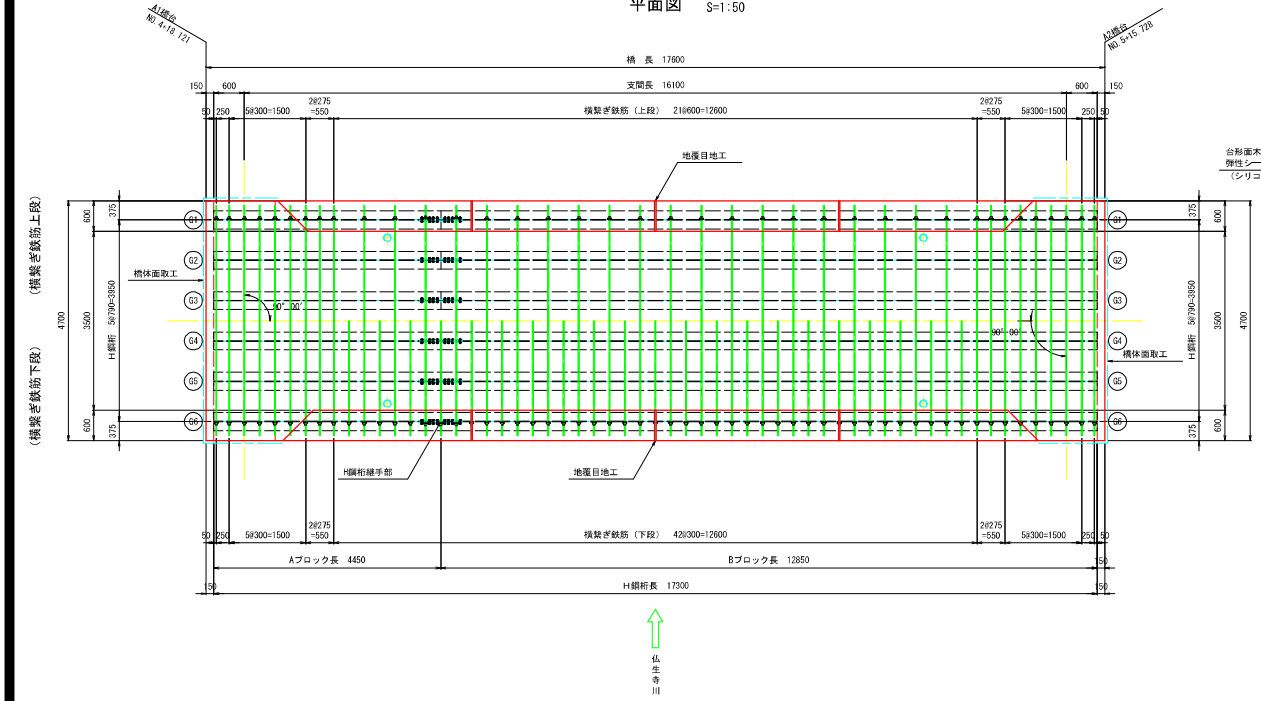


H鋼桁断面図　S=1:10

H鋼桁　H350×350×12×19（SM490B）：桁下面防食（金属溶射）

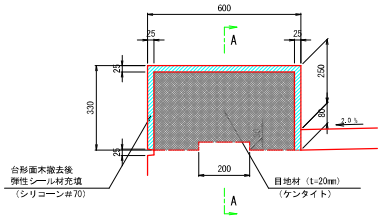


平面図　S=1:50

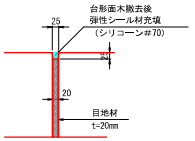


地覆目地工詳細図　S=1:10

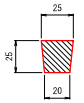
（断面図）



（A-A断面図）

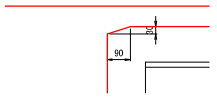


台形面木詳細図　S=1:2

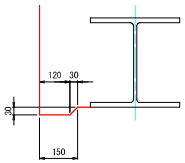


橋体面取工詳細図　S=1:10

（道路側）　（橋梁側）



水切り部詳細図　S=1:10



実施設計

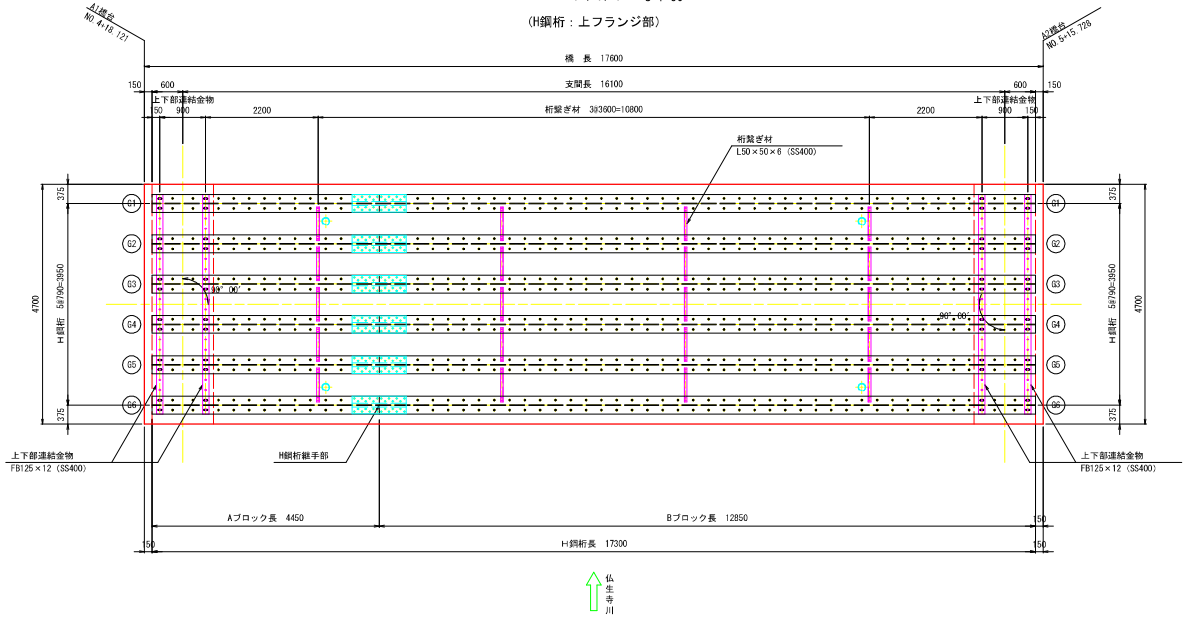
国災6年第352号							
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事						
種　別	惣領大窪線２号橋　上部工構造図(その1)						
縮　尺	図示	枚数	14 / 72				
課長		係長		照査		設計	製図
図面							

氷見市

惣領大窪線２号橋　上部工構造図(その2)

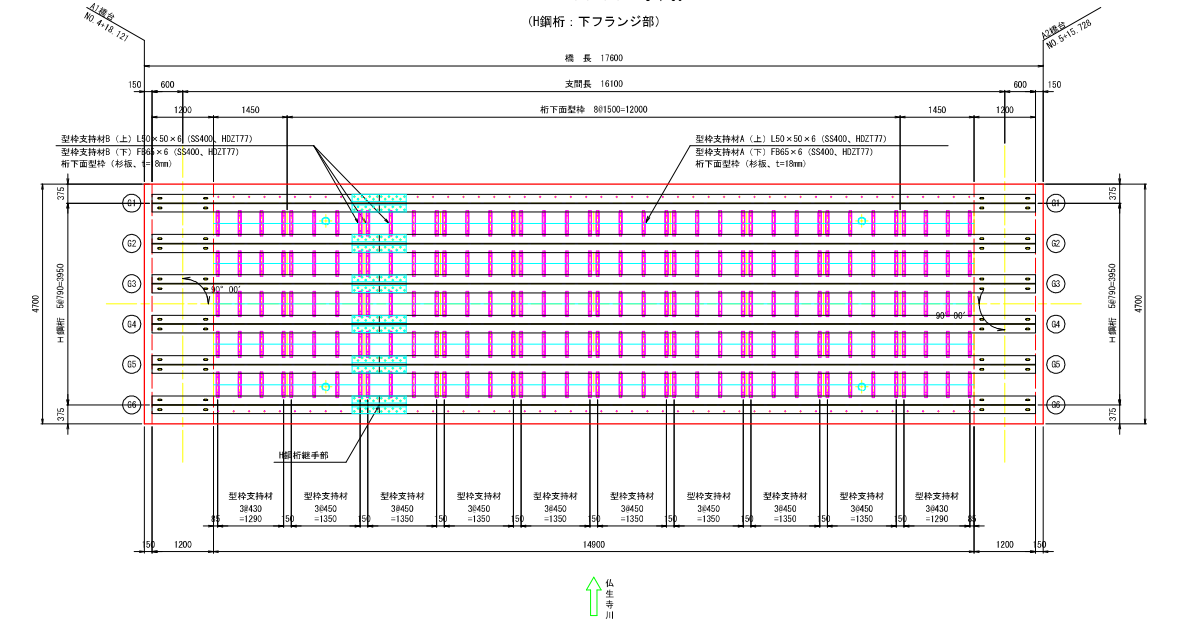
平面図　S=1:50

(H鋼桁：上フランジ部)



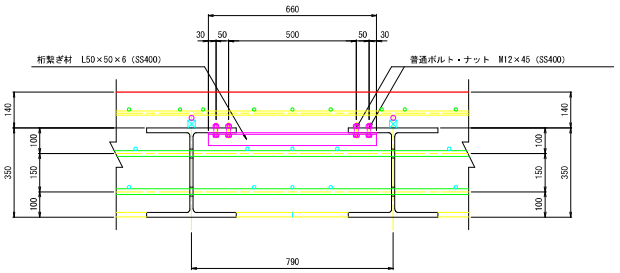
平面図　S=1:50

(H鋼桁：下フランジ部)

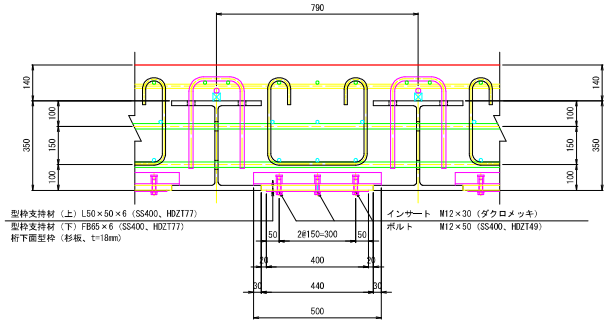


断面詳細図　S=1:10

(桁繋ぎ材取付部)



(桁下面型枠取付部)



実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　上部工構造図(その2)
縮　尺	図示　　枚数　15 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

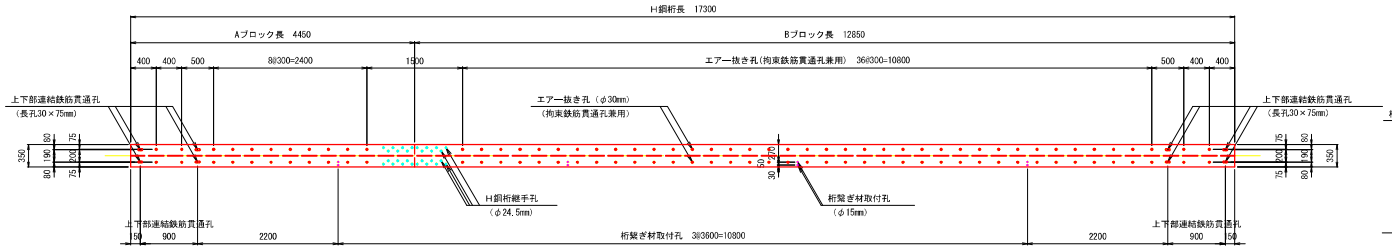
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　主桁加工図(その1)

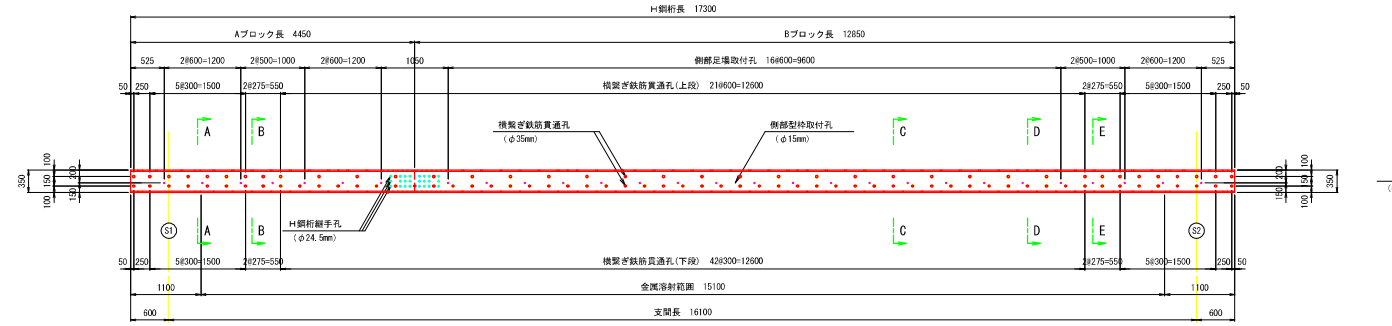
G1桁

平面図（上フランジ）　S=1:40

注：接合部の詳細については主桁継手詳細図を参照のこと。
H鋼桁　1-H350×350×12×19×4450（SM490B）、桁下面防食（金属溶射）
H鋼桁　1-H350×350×12×19×12850（SM490B）、桁下面防食（金属溶射）
ボルト　4G-M12×40（HDZT49）、インサート　4G-M12×30（ダクロメッキ）

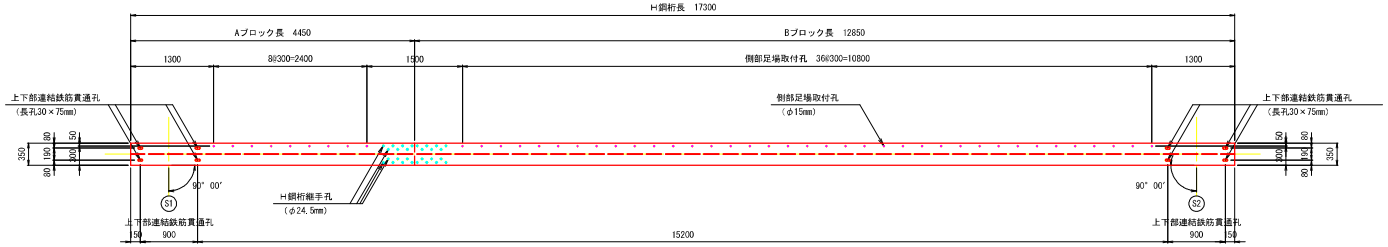


側面図（ウェブ）　S=1:40



平面図（下フランジ）　S=1:40

注：側部足場用インサート（M12×30：ダクロメッキ）を側部足場取付孔（φ15mm）位置に設置し、足場撤去後亜鉛メッキボルト（M12×40：HDZT49）で孔埋めすること。



鋼材数量表

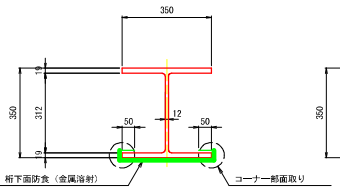
用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
主桁：G1　Aブロック	SM490B	H350×350×12×19	4450	本	1	135.0	600.8	桁下面防食（金属溶射）
主桁：G1　Bブロック	SM490B	H350×350×12×19	12850	本	1	135.0	1734.8	桁下面防食（金属溶射）
ボルト	SS400	M12×40		本	46			溶融亜鉛メッキ：HDZT49
インサート	―	M12×30	―	本	46			ダクロメッキ

H鋼桁金属溶射（工場）

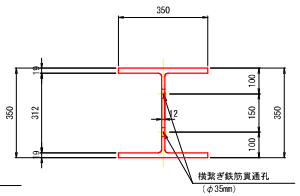
塗装範囲	施工工程	塗装名	塗装方法	使用量 (g/m²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
桁下面	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa 2 ／ 以上 表面粗さ　Rz50μm以上（または、粗面化処理 Rz50μm以上） ブラスト処理により付着油分、水分、塵埃等を除去し、清浄面とする。				4時間以内
	金属溶射	亜鉛・アルミニウム合金溶射、亜鉛・アルミニウム擬合金溶射または、 亜鉛・アルミニウム擬合金常温溶射のいずれか		－	100以上	24時間以内
	封孔処理	封孔処理剤	スプレー	－	－	
上フランジ・ウェブ部溶接面	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa 2 ／ 以上 黒皮除去、脱脂、清掃。鋭利な突起物がある場合は、サンダー等にて平滑にする。				4時間以内
	下塗り	高摩擦有機ジンクリッチペイント	スプレー	700	75	

H鋼桁断面図　S=1:10

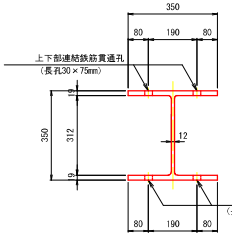
（標準断面）



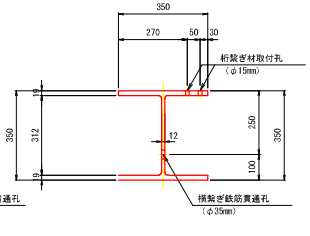
（Ｃ－Ｃ断面）



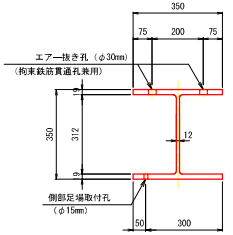
（Ａ－Ａ断面）



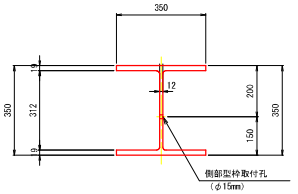
（Ｄ－Ｄ断面）



（Ｂ－Ｂ断面）

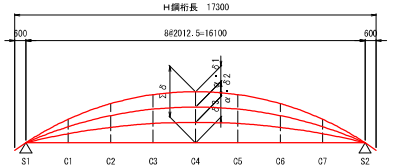


（Ｅ－Ｅ断面）



主桁キャンバー図

注：主桁にはキャンバー加工を施し、橋面高を調整すること。



主桁キャンバー量：δ

単位：mm

		位　置	S1	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	S2
		係数：α	0.000	0.388	0.713	0.926	1.000	0.926	0.713	0.388	0.000
死荷重によるキャンバー量	H 鋼 桁	α・δ1	0.0	5.7	10.4	13.5	14.6	13.5	10.4	5.7	0.0
	橋 体 Co	α・δ2	0.0	39.3	72.0	93.6	101.1	93.6	72.0	39.3	0.0
線断曲線によるキャンバー量		δ3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
キャンバー量合計		Σδ	0.0	45.0	82.4	107.1	115.7	107.1	82.4	45.0	0.0

特記事項

・上下部連結鉄筋貫通孔は上下部連結鉄筋位置を現地計測後、
型設に支障がないことを確認し孔をあけること。

実施設計

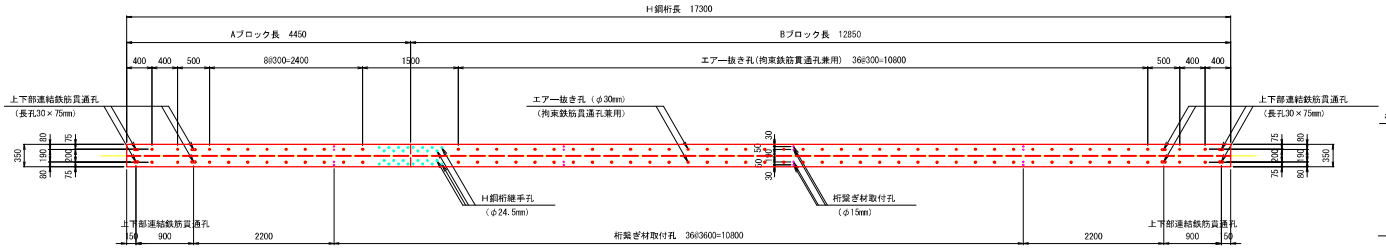
国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　主桁加工図(その1)
縮　尺	図示　　枚数　16 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

惣領大窪線２号橋　主桁加工図(その2)

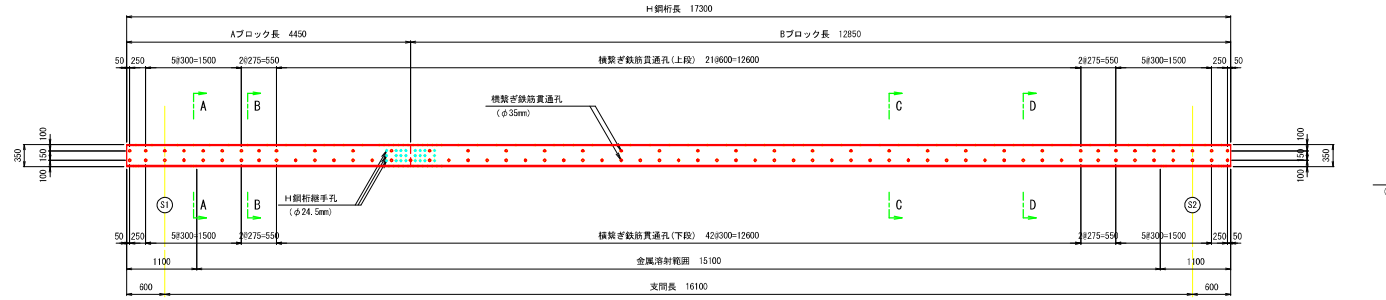
G2～G5桁

平面図（上フランジ）　S=1:40

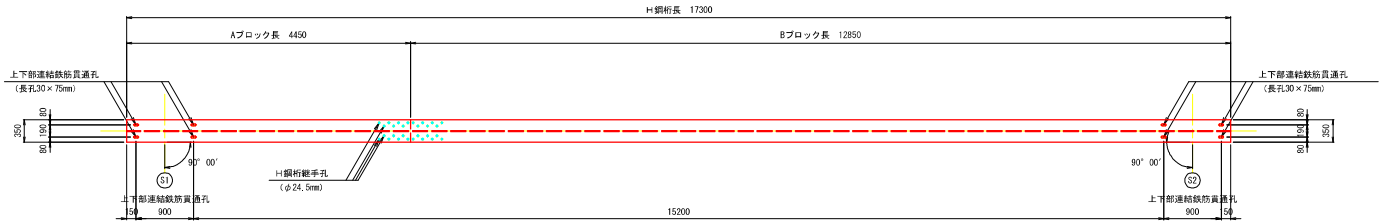
注：添接部の詳細については主桁継手詳細図を参照のこと。
H鋼桁　I-H350×350×12×19×　4450（SM490B）、桁下面防食（金属溶射）
H鋼桁　I-H350×350×12×19×12850（SM490B）、桁下面防食（金属溶射）



側面図（ウェブ）　S=1:40



平面図（下フランジ）　S=1:40



鋼材数量表

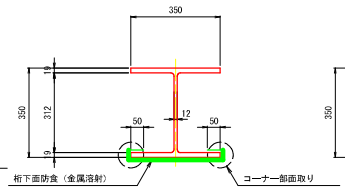
用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
主桁：G2～G5　Aブロック	SM490B	H350×350×12×19	4450	本	4	135.0	2403.0	桁下面防食（金属溶射）
主桁：G2～G5　Bブロック	SM490B	H350×350×12×19	12850	本	4	135.0	6938.0	桁下面防食（金属溶射）

H鋼桁金属溶射（工場）

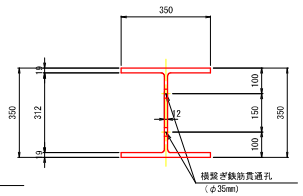
塗装範囲	施工工程	塗装名	塗装方法	使用量 (g/m²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
桁下面	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa 2 ／ 以上 2 表面粗さ Rz50μm以上（または、粗面化処理 Rz50μm以上） ブラスト処理により付着油分、水分、塵埃等を除去し、清浄面とする。				4時間以内
	金属溶射	亜鉛・アルミニウム合金溶射、 亜鉛・アルミニウム擬合金溶射または、 亜鉛・アルミニウム擬合金常温溶射のいずれか		－	100以上	24時間以内
	封孔処理	封孔処理剤	スプレー	－	－	
上フランジ・ウェブ部溶接面	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa 2 ／ 以上 2 黒皮除去、脱脂、清掃。鋭利な突起物がある場合は、サンダー等にて平滑にする。				4時間以内
	下塗り	高摩擦有機ジンクリッチペイント	スプレー	700	75	

H鋼桁断面図　S=1:10

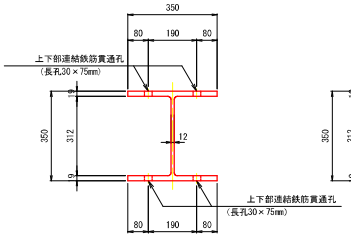
（標準断面）



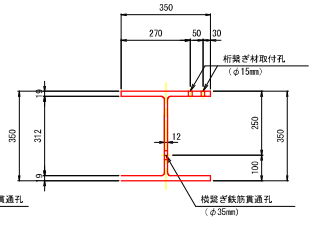
（Ｃ－Ｃ断面）



（Ａ－Ａ断面）

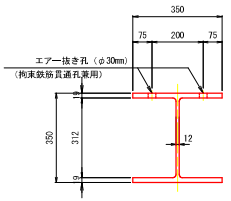


（Ｄ－Ｄ断面）



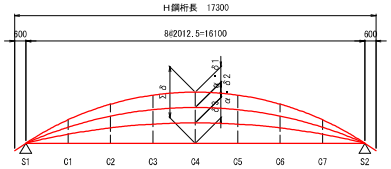
上下部連結鉄筋貫通孔
(長孔30×75mm)

（Ｂ－Ｂ断面）



主桁キャンバー図

注　主桁にはキャンバー加工を施し、橋面高を調整すること。



主桁キャンバー量：δ

単位：mm

		位　置	S1	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	S2
		係数：α	0.000	0.388	0.713	0.926	1.000	0.926	0.713	0.388	0.000
死荷重によるキャンバー量	H 鋼 桁	α・δ1	0.0	5.7	10.4	13.5	14.6	13.5	10.4	5.7	0.0
	橋 体 Co	α・δ2	0.0	39.3	72.0	93.6	101.1	93.6	72.0	39.3	0.0
縦断曲線によるキャンバー量		δ3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
キャンバー量合計		Σδ	0.0	45.0	82.4	107.1	115.7	107.1	82.4	45.0	0.0

特記事項

・上下部連結鉄筋貫通孔は上下部連結鉄筋位置を現地計測後、
型枠に支障がないことを確認し孔をあけること。

実施設計

	国災6年第352号
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　主桁加工図(その2)
縮　尺	図 示　枚数　17 / 72

課長	係長	照査	設計	製図

図面

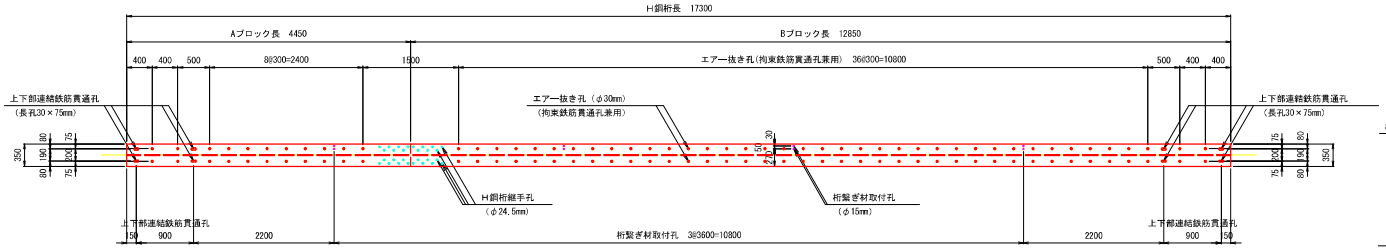
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　主桁加工図(その3)

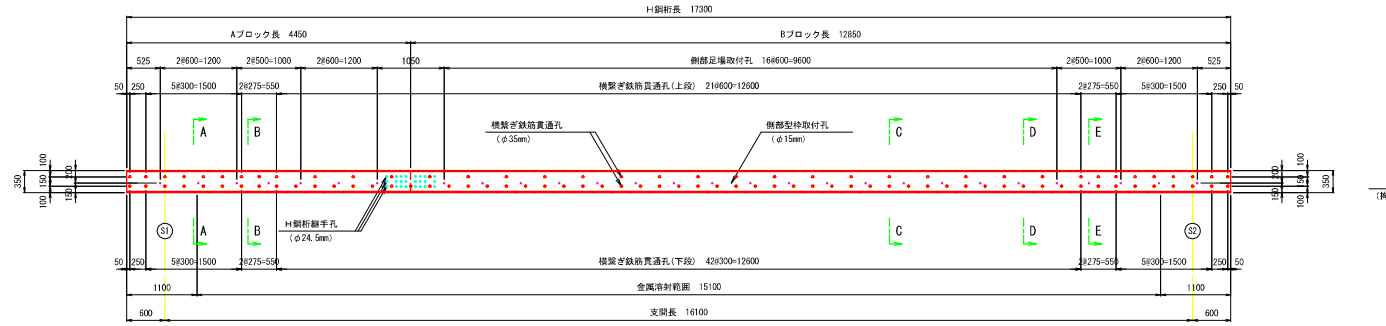
G6桁

平面図（上フランジ）　S=1:40

注：添接部の詳細については主桁継手詳細図を参照のこと。
H鋼桁　1−H350×350×12×19×4450（SM490B）、桁下面防食（金属溶射）
H鋼桁　1−H350×350×12×19×12850（SM490B）、桁下面防食（金属溶射）
ボルト　46−M12×40（HDZT49）、インサート　46−M12×30（ダクロメッキ）

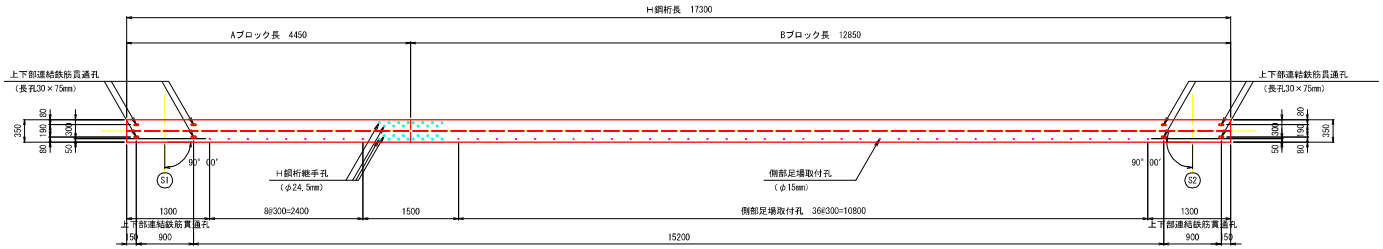


側面図（ウェブ）　S=1:40



平面図（下フランジ）　S=1:40

注：側部足場用インサート（M12×30：ダクロメッキ）を側部足場取付孔（φ15mm）位置に設置し、足場撤去後亜鉛メッキボルト（M12×40：HDZT49）で孔埋めすること。



鋼材数量表

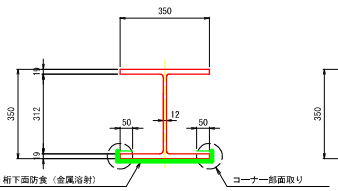
用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
主桁：G6　Aブロック	SM490B	H350×350×12×19	4450	本	1	135.0	600.8	桁下面防食（金属溶射）
主桁：G6　Bブロック	SM490B	H350×350×12×19	12850	本	1	135.0	1734.8	桁下面防食（金属溶射）
ボルト	SS400	M12×40		本	46			溶融亜鉛メッキ：HDZT49
インサート	▬	M12×30	▬	本	46			ダクロメッキ

H鋼桁金属溶射（工場）

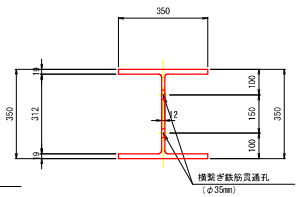
塗装範囲	施工工程	塗装名	塗装方法	使用量 (g/m²)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
桁下面	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa 2 ／ 以上 表面粗さ　Rz50μm以上（または、粗面化処理 Rz50μm以上） ブラスト処理により付着油分、水分、塵埃等を除去し、清浄面とする。				4時間以内
	金属溶射	亜鉛・アルミニウム合金溶射、亜鉛・アルミニウム擬合金溶射または、 亜鉛・アルミニウム擬合金常温溶射のいずれか		−	100以上	24時間以内
	封孔処理	封孔処理剤	スプレー	−	−	
上フランジ・ウェブ部溶接面	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa 2 ／ 以上 黒皮除去、脱脂、清掃。鋭利な突起物がある場合は、サンダー等にて平滑にする。				4時間以内
	下塗り	高摩擦有機ジンクリッチペイント	スプレー	700	75	

H鋼桁断面図　S=1:10

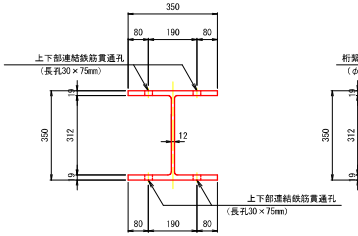
（標準断面）



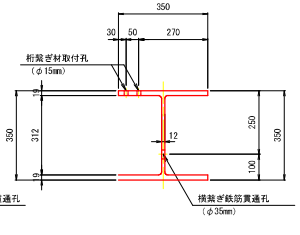
（Ｃ－Ｃ断面）



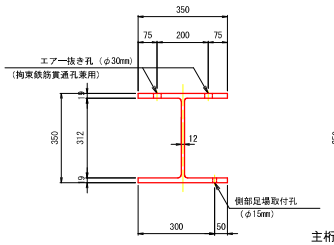
（Ａ－Ａ断面）



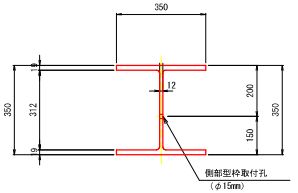
（Ｄ－Ｄ断面）



（Ｂ－Ｂ断面）

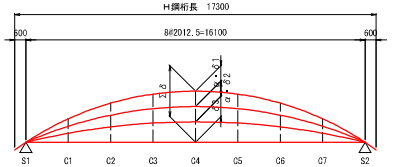


（Ｅ－Ｅ断面）



主桁キャンバー図

注：主桁にはキャンバー加工を施し、橋面高を調整すること。



主桁キャンバー量：δ

単位：mm

		位　置	S1	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	S2
		係数：α	0.000	0.388	0.713	0.926	1.000	0.926	0.713	0.388	0.000
死荷重によるキャンバー量	H 鋼 桁	α・δ1	0.0	5.7	10.4	13.5	14.6	13.5	10.4	5.7	0.0
	橋 体 Co	α・δ2	0.0	39.3	72.0	93.6	101.1	93.6	72.0	39.3	0.0
縦断曲線によるキャンバー量		δ3	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0
キャンバー量合計		Σδ	0.0	45.0	82.4	107.1	115.7	107.1	82.4	45.0	0.0

特記事項

・上下部連結鉄筋貫通孔は上下部連結鉄筋位置を現地計測後、
型枠に支障がないことを確認し孔をあけること。

実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　主桁加工図(その3)
縮　尺	図 示　　枚数　18 / 72
課長　係長　照査　設計　製図	
図面	

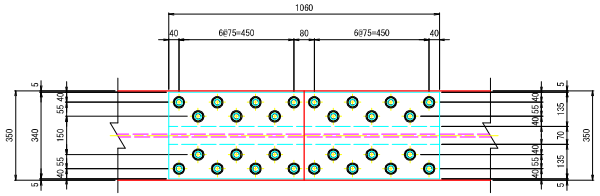
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　主桁継手詳細図（その1）

注：下図の部材数量は、1箇所当りの数量である。必要箇所数　N=6箇所

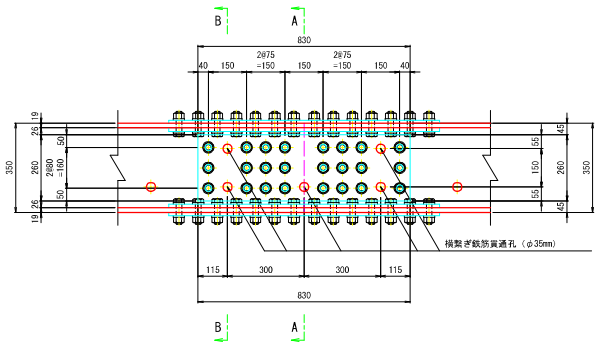
平面図（上フランジ）　S=1:10

1-PL340×12×1060（SM490A）、2-PL135×14×1060（SM490A）、28-HTB M22×85（F8T）



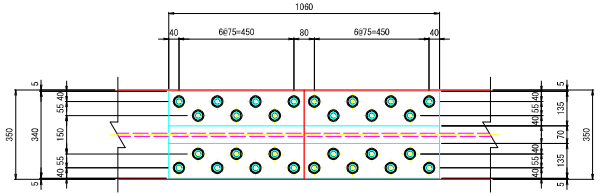
側面図（ウエブ）　S=1:10

2-PL260×14×830（SM490A）、24-HTB M22×80（F8T）



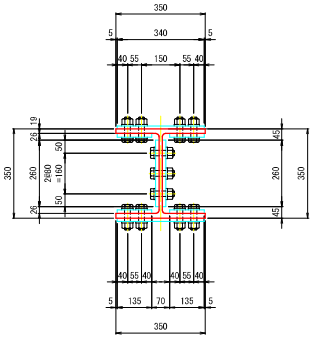
平面図（下フランジ）　S=1:10

1-PL340×12×1060（SM490A、金属溶射）、2-PL135×14×1060（SM490A、金属溶射）、28-HTB M22×85（F8T）

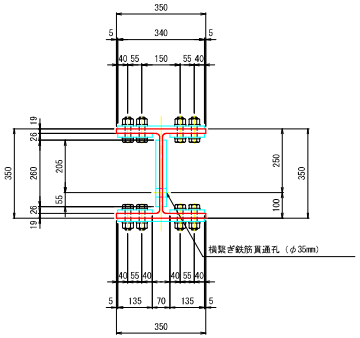


断面図　S=1:10

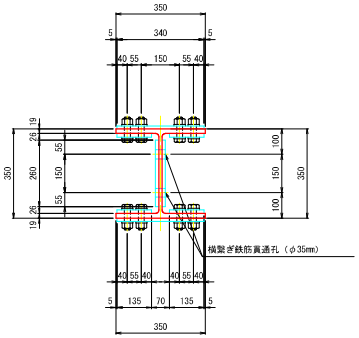
（標準断面）



（A-A断面）



（B-B断面）



鋼材数量表（N=6箇所）

用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
添接板（上フランジ）	SM490A	PL340×12	1060	個	6	32.03	203.7	
添接板（上フランジ）	SM490A	PL135×14	1060	個	12	14.84	188.8	
添接板（ウエブ）	SM490A	PL260×14	830	個	12	28.57	284.6	
添接板（下フランジ）	SM490A	PL340×12	1060	個	6	32.03	203.7	金属溶射
添接板（下フランジ）	SM490A	PL135×14	1060	個	12	14.84	188.8	金属溶射

用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/組)	重量 (kg)	備　考
ボルト（上フランジ）	F8T	HTB M22	85	本	168	0.600	100.8	溶融亜鉛メッキ：HDZT77
ボルト（ウエブ）	F8T	HTB M22	80	本	144	0.585	84.2	溶融亜鉛メッキ：HDZT77
ボルト（下フランジ）	F8T	HTB M22	85	本	168	0.600	100.8	溶融亜鉛メッキ：HDZT77

添接板金属溶射（工場）

塗装範囲	施工工程	塗装名	塗装方法	使用量 (g/m^2)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
下フランジ用添接板（全面）	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa 2 ／ 2 以上 表面粗さ Rz50μm以上（または、粗面化処理 Rz50μm以上） ブラスト処理により付着油分、水分、塵埃等を除去し、清浄面とする。				4時間以内
	金属溶射	亜鉛・アルミニウム合金溶射、 亜鉛・アルミニウム擬合金溶射または、 亜鉛・アルミニウム擬合金常温溶射のいずれか		－	100以上	24時間以内
	封孔処理	封孔処理剤	スプレー	－	－	

添接板簡易塗装（工場塗装）

塗装範囲	施工工程	塗装名	塗装方法	使用量 (g/m^2)	目標膜厚 (μm)	塗装間隔
上フランジ・ウェブ用添接板（全面）	素地調整	ブラスト処理　ISO Sa 2 ／ 2 以上 黒皮除去、脱脂、清掃。鋭利な突起物がある場合は、サンダー等にて平滑にする。				4時間以内
	下塗り	高摩擦有機ジンクリッチペイント	スプレー	700	75	

実施設計

国災6年第352号								
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種　別	惣領大窪線２号橋 主桁継手詳細図（その1）							
縮　尺	図示		枚数	19 ／ 72				
課長		係長		照査		設計		製図
図面								

氷　見　市

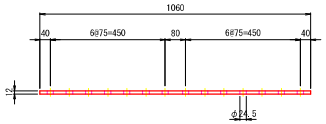
惣領大窪線２号橋　主桁継手詳細図(その2)

注：下図の部材数量は、1箇所当りの数量である。必要箇所数　N=6箇所

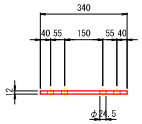
添接板詳細図（上フランジ）　S=1:10

1-PL340×12×1060（SM490A）

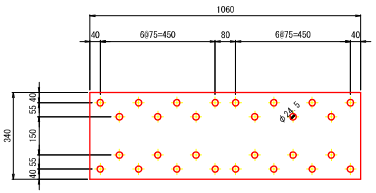
（側面図）



（断面図）



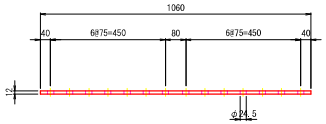
（平面図）



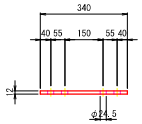
添接板詳細図（下フランジ）　S=1:10

1-PL340×12×1060（SM490A、金属溶射）

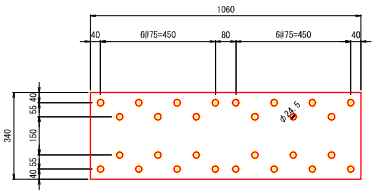
（側面図）



（断面図）



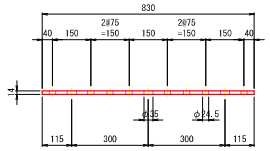
（平面図）



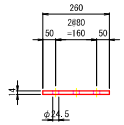
添接板詳細図（ウェブ）　S=1:10

2-PL260×14×830（SM490A）

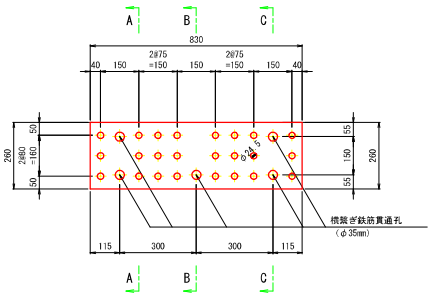
（側面図）



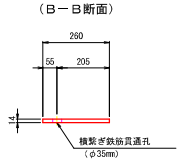
（Ａ－Ａ断面）



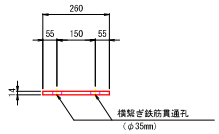
（平面図）



（Ｂ－Ｂ断面）



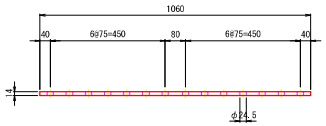
（Ｃ－Ｃ断面）



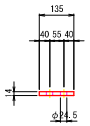
添接板詳細図（上フランジ）　S=1:10

2-PL135×14×1060（SM490A）

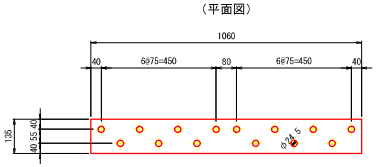
（側面図）



（断面図）



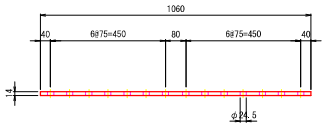
（平面図）



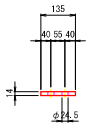
添接板詳細図（下フランジ）　S=1:10

2-PL135×14×1060（SM490A、金属溶射）

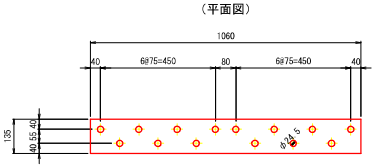
（側面図）



（断面図）



（平面図）



実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 主桁継手詳細図(その2)
縮　尺	図示　　枚数　20 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

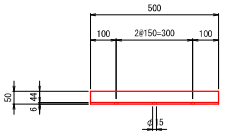
氷見市

惣領大窪線２号橋　上部工小部材加工図

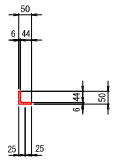
桁下面型枠支持材A（上）　S=1:10

185–L50×50×6×500（SS400）：溶融亜鉛メッキ（HDZT77）
ボルト 555–M12×50（SS400、HDZT49）、インサート 555–M12×30（ダクロメッキ）

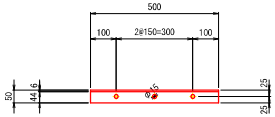
（正面図）



（断面図）



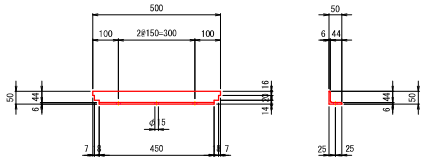
（平面図）



桁下面型枠支持材B（上）　S=1:10

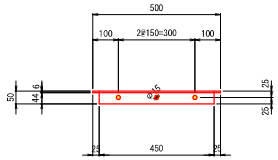
15–L50×50×6×500（SS400）：溶融亜鉛メッキ（HDZT77）
ボルト 45–M12×50（SS400、HDZT49）、インサート 45–M12×30（ダクロメッキ）

（正面図）



（断面図）

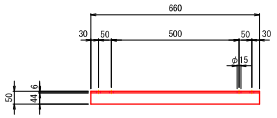
（平面図）



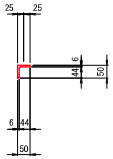
桁繋ぎ材　S=1:10

20–L50×50×6×660（SS400）
普通ボルト・ナット 80–M12×45（SS400）

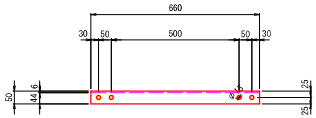
（正面図）



（断面図）



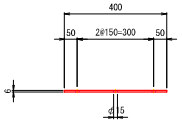
（平面図）



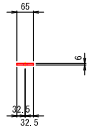
桁下面型枠支持材A（下）　S=1:10

185–FB65×6×400（SS400）：溶融亜鉛メッキ（HDZT77）

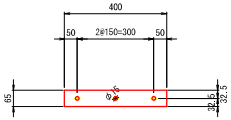
（正面図）



（断面図）



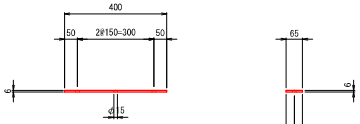
（平面図）



桁下面型枠支持材B（下）　S=1:10

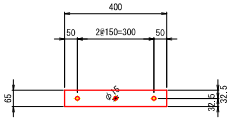
15–FB65×6×400（SS400）：溶融亜鉛メッキ（HDZT77）

（正面図）



（断面図）

（平面図）



鋼材数量表

用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
桁下面型枠支持材A（上）	SS400	L50×50×6	500	個	185	4.43	409.8	溶融亜鉛メッキ：HDZT77
桁下面型枠支持材A（下）	SS400	FB65×6	400	個	185	3.06	226.4	溶融亜鉛メッキ：HDZT77
桁下面型枠支持材B（上）	SS400	L50×50×6	500	個	15	4.43	33.2	溶融亜鉛メッキ：HDZT77
桁下面型枠支持材B（下）	SS400	FB65×6	400	個	15	3.06	18.4	溶融亜鉛メッキ：HDZT77
ボルト	SS400	M12×50	——	本	600			溶融亜鉛メッキ：HDZT49
インサート	——	M12×30	——	本	600			ダクロメッキ
桁繋ぎ材	SS400	L50×50×6	660	個	20	4.43	58.5	
普通ボルト・ナット	SS400	M12×45	——	本	80			座金含む
上下部連結鉄筋定着ナット	——	D19用3Pロックナット	——	組	88			イージースペーサーS型
横繋ぎ鉄筋定着ナット	——	D22用3Pロックナット	——	組	194			イージースペーサーA型

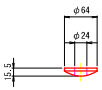
上下部連結鉄筋定着ナット　S=1:5

88–D19用 3Pロックナット＋イージースペーサーS型

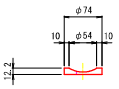
（側面図）



（側面図）



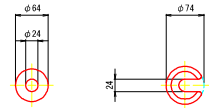
（側面図）



（平面図）



（平面図）



（平面図）

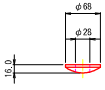
横繋ぎ鉄筋定着ナット　S=1:5

194–D22用 3Pロックナット＋イージースペーサーA型

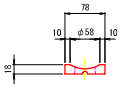
（側面図）



（側面図）



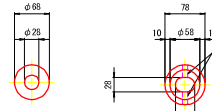
（側面図）



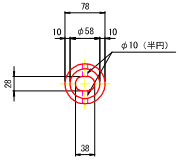
（平面図）



（平面図）



（平面図）



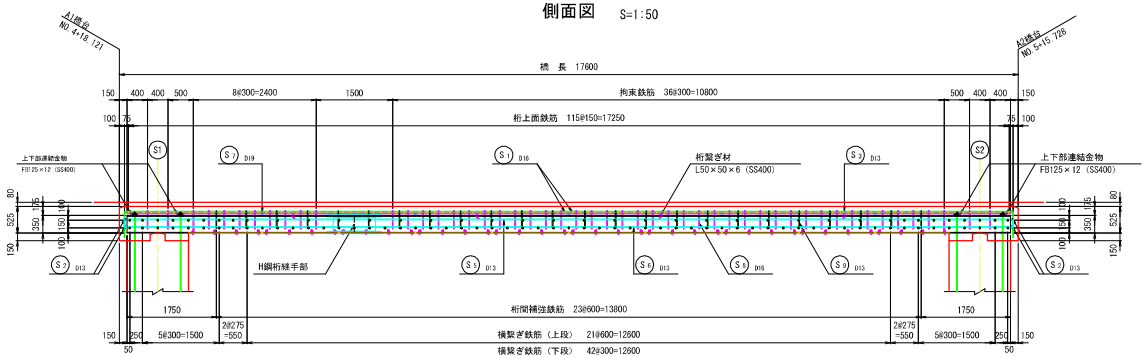
実施設計

国災6年第352号									
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事								
種　別	惣領大窪線２号橋 上部工小部材加工図								
縮　尺	図示		枚数	21 / 72					
課長		係長		照査		設計		製図	
図面									

氷　見　市

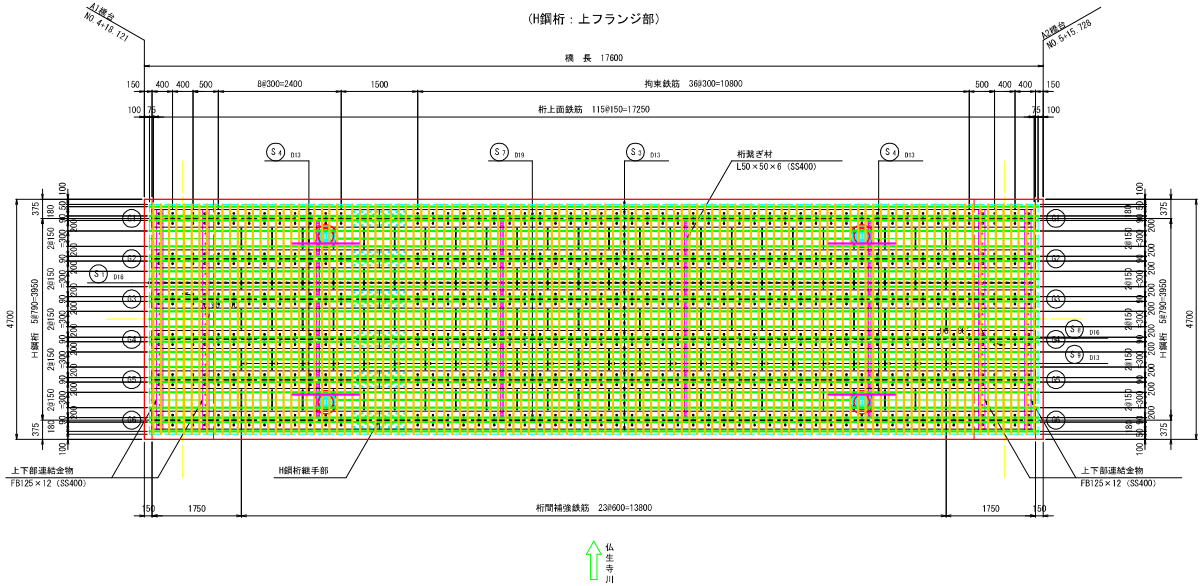
惣領大窪線２号橋　上部工配筋図（その1）

側面図　S=1:50



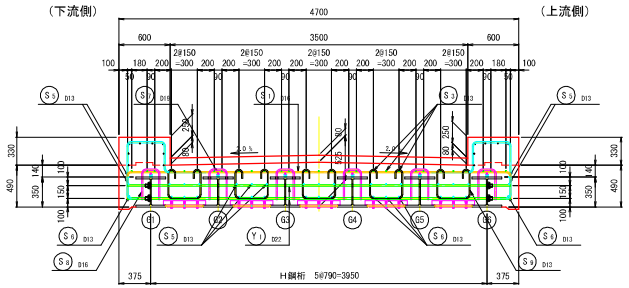
平面図　S=1:50

（H鋼桁：上フランジ部）

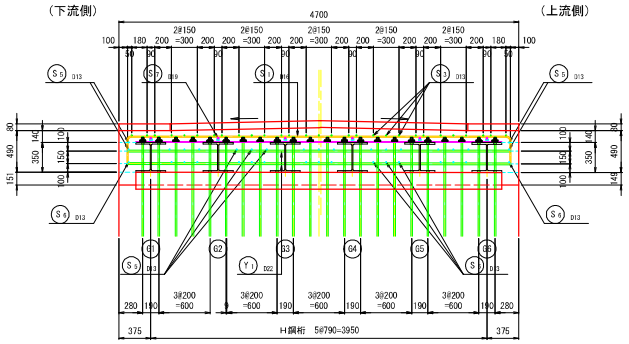


断面図　S=1:30

（支間部）

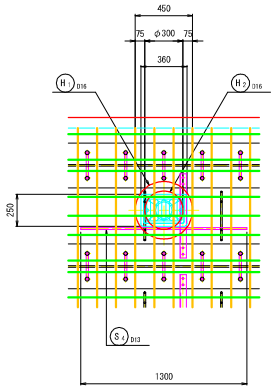


（A2橋台支点部）



排水桝部補強鉄筋詳細図　S=1:20

（排水桝：ND-484特）



実施設計

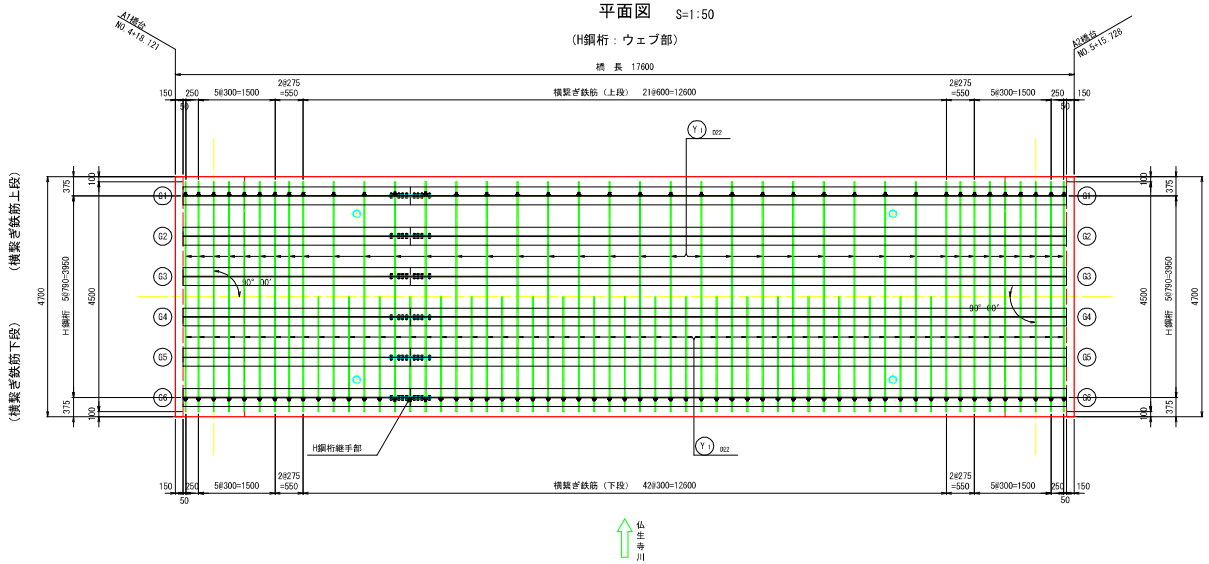
国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　上部工配筋図（その1）
縮　尺	図示　　枚数　22 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷　見　市

惣領大窪線２号橋　上部工配筋図(その2)

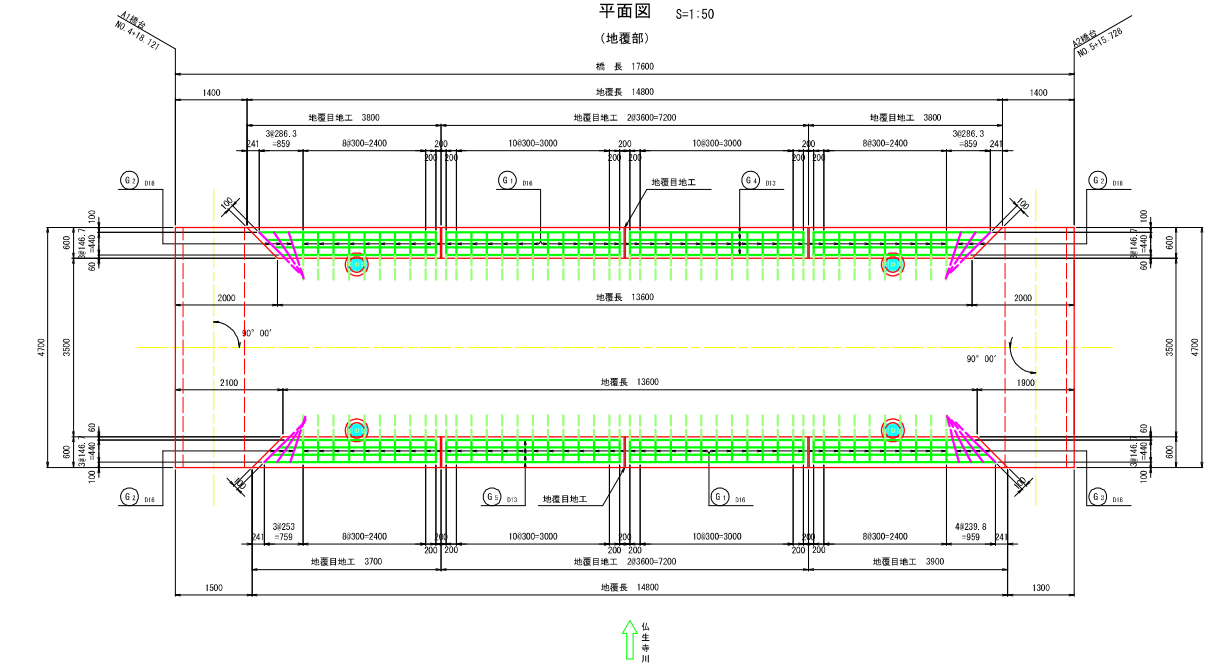
平面図　S=1:50

（H鋼桁：ウェブ部）



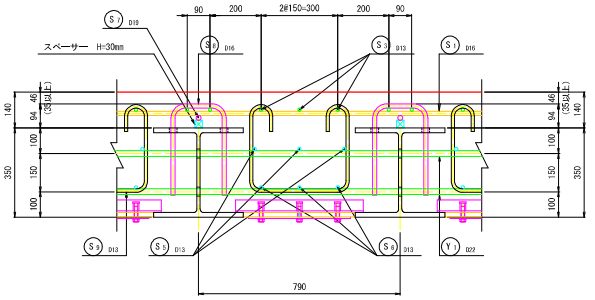
平面図　S=1:50

（地覆部）

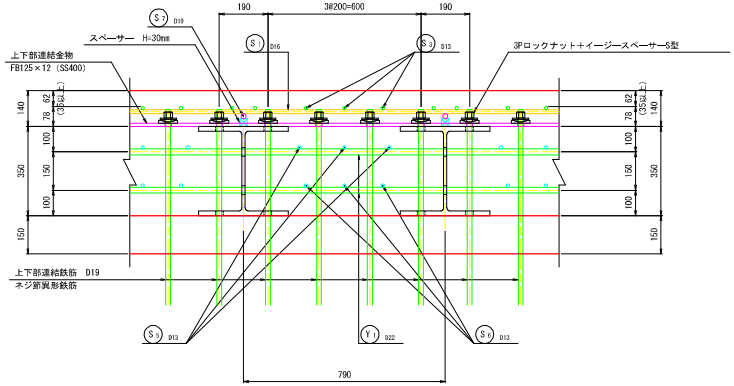


鉄筋組立詳細図　S=1:10

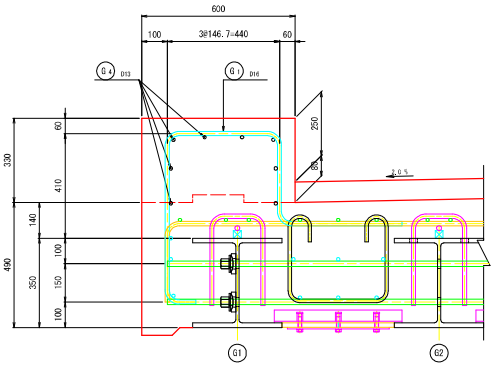
（支間部）



（支点部）



地覆部断面図　S=1:10



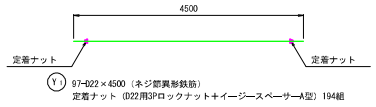
実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋　上部工配筋図(その2)工事
種　別	惣領大窪線２号橋　上部工配筋図(その2)
縮　尺	図示　　枚数　23 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

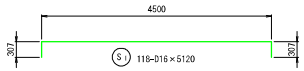
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　上部工配筋図（その3）

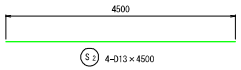
注：曲げ半径表示のない鉄筋の曲げ半径（鉄筋中心）は、3・D 以上とすること。
（ ）内数値の鉄筋は重ね継ぎ手位置が交互になるように配筋すること。



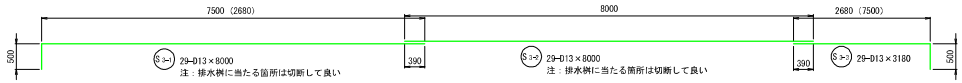
Y1 97-D22×4500（ネジ節異形鉄筋）
定着ナット（D22用3Pロックナット＋イージースペーサーA型）194組



S1 118-D16×5120



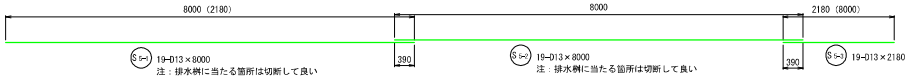
S2 4-D13×4500



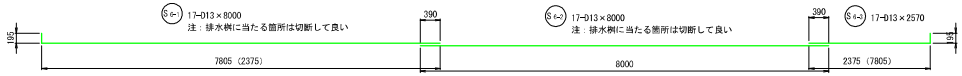
S3-1 29-D13×8000
注：排水桝に当たる箇所は切断して良い
S3-2 29-D13×8000
注：排水桝に当たる箇所は切断して良い
S3-3 29-D13×3180



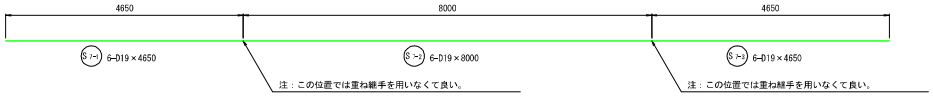
S4 12-D13×1300



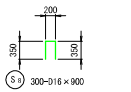
S5-1 19-D13×8000
注：排水桝に当たる箇所は切断して良い
S5-2 19-D13×8000
注：排水桝に当たる箇所は切断して良い
S5-3 19-D13×2180



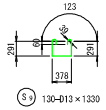
S6-1 17-D13×8000
注：排水桝に当たる箇所は切断して良い
S6-2 17-D13×8000
注：排水桝に当たる箇所は切断して良い
S6-3 17-D13×2570



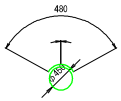
S7-1 6-D19×4650
S7-2 6-D19×8000
注：この位置では重ね継手を用いなくて良い。
S7-3 6-D19×4650
注：この位置では重ね継手を用いなくて良い。



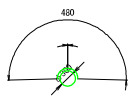
S8 300-D16×900



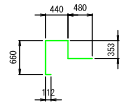
S9 130-D13×1330



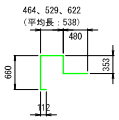
H1 4-D16×1900



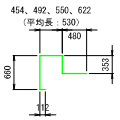
H2 4-D16×1430



G1 92-D16×2050



G2 9-D16×2150（平均長）



G3 4-D16×2140（平均長）



G1 8-D13×3240（平均長）
G2 8-D13×3400
G3 8-D13×3400
G4 8-D13×3240（平均長）



G5 8-D13×3140（平均長）
G5 8-D13×3400
G5 8-D13×3400
G5 8-D13×3340（平均長）

G4鉄筋寸法表

注：上流側から順に配置したときの寸法値を示す。

鉄筋番号	L1	本数
G4	3019	3
	3165	1
	3312	1
	3459	3
平均	3239	8

G5鉄筋寸法表

注：上流側から順に配置したときの寸法値を示す。

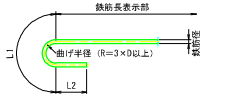
鉄筋番号	L2	L3	本数
G5	3359	3559	3
	3212	3412	1
	3065	3265	1
	2919	3119	3
平均	3139	3339	8

鉄　筋　表

符　号	径	長　さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重　量 (kg)	摘　要
					○ 注：　印は、ネジ節異形鉄筋を示す。		
Y1	D22	4500	97	3.040	13.68	1327	
						1327	
S1	D16	5120	118	1.560	7.99	943	
S2	D13	4500	4	0.995	4.48	18	
S3-1	D13	8000	29	0.995	7.96	231	
S3-2	D13	8000	29	0.995	7.96	231	
S3-3	D13	3180	29	0.995	3.16	92	
S4	D13	1300	12	0.995	1.29	15	
S5-1	D13	8000	19	0.995	7.96	151	
S5-2	D13	8000	19	0.995	7.96	151	
S5-3	D13	2180	19	0.995	2.17	41	
S6-1	D13	8000	17	0.995	7.96	135	
S6-2	D13	8000	17	0.995	7.96	135	
S6-3	D13	2570	17	0.995	2.56	44	
S7-1	D19	4650	6	2.250	10.46	63	
S7-2	D19	8000	6	2.250	18.00	108	
S7-3	D19	4650	6	2.250	10.46	63	
S8	D16	900	300	1.560	1.40	420	
S9	D13	1330	120	0.995	1.32	158	
						2999	
G1	D16	2050	92	1.560	3.20	294	
G2	D16	2150	9	1.560	3.35	30	平均長
G3	D16	2140	4	1.560	3.34	13	平均長
G4-1	D13	3240	8	0.995	3.22	26	平均長
G4-2	D13	3400	8	0.995	3.38	27	
G4-3	D13	3400	8	0.995	3.38	27	
G4-4	D13	3240	8	0.995	3.22	26	平均長
G5-1	D13	3140	8	0.995	3.12	25	平均長
G5-2	D13	3400	8	0.995	3.38	27	
G5-3	D13	3400	8	0.995	3.38	27	
G5-4	D13	3340	8	0.995	3.32	27	平均長
						549	
H1	D16	1900	4	1.560	2.96	12	○
H2	D16	1430	4	1.560	2.23	9	○
						21	
	D22		1327 kg	(SD345)　ネジ節異形鉄筋			
	D19		234 kg	(SD345)			
	D16		1721 kg	(SD345)			
	D13		1614 kg	(SD345)			
	合計		4896 kg				

半円形フック詳細図

注：鉄筋の曲げ半径表示は、鉄筋中心位置での半径を示すものとする。



単位：mm

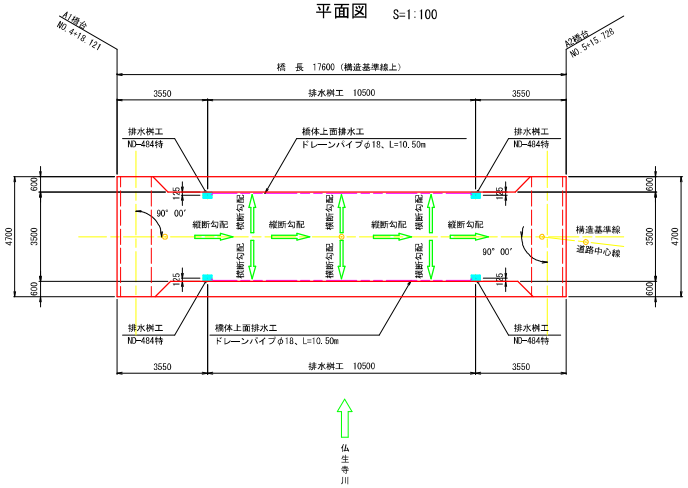
鉄筋径	曲げ半径：R	L1	L2
D13	39	123	60

実施設計

	国災6年第352号
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　上部工配筋図（その3）
縮　尺	図示　　枚数　24 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
	図面
氷見市	

惣領大窪線２号橋　排水工詳細図

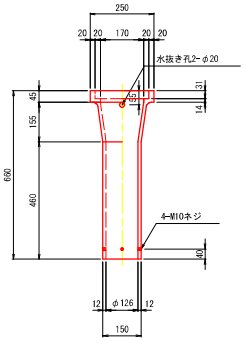
平面図　S=1:100



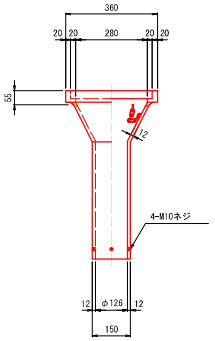
排水桝詳細図　S=1:10

（排水桝：ND-484特）

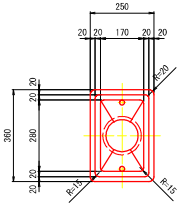
（排水桝：正面図）



（排水桝：側面図）



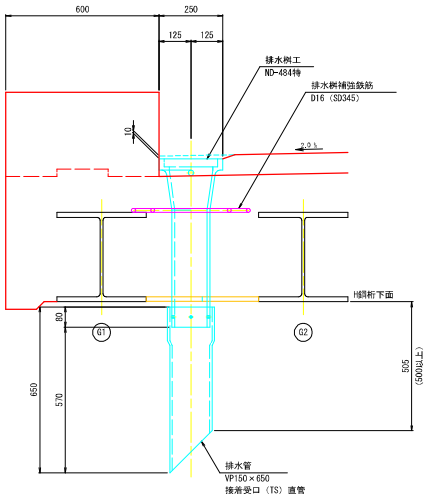
（排水桝：平面図）



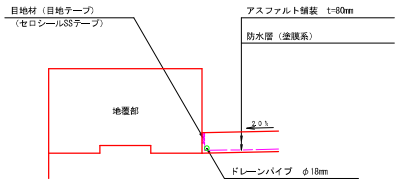
排水桝数量表　（排水桝1箇所当り数量）

部番	品　名	材　質	数量	重量（kg）	備　考
1	本体	FC250	1	42.0	
2	目皿	FC250	1	8.8	
3	チェーン	SS400	1	0.1	亜鉛メッキ仕様
4	ボルト	SS400	4	0.1	亜鉛メッキ仕様
	合計重量（kg）			51.0	

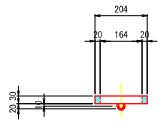
路面排水工取付詳細図　S=1:10



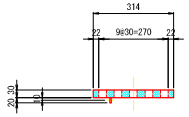
橋体上面排水工詳細図　S=1:10



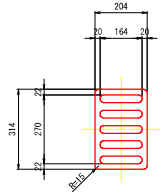
（目皿：正面図）



（目皿：側面図）



（目皿：平面図）

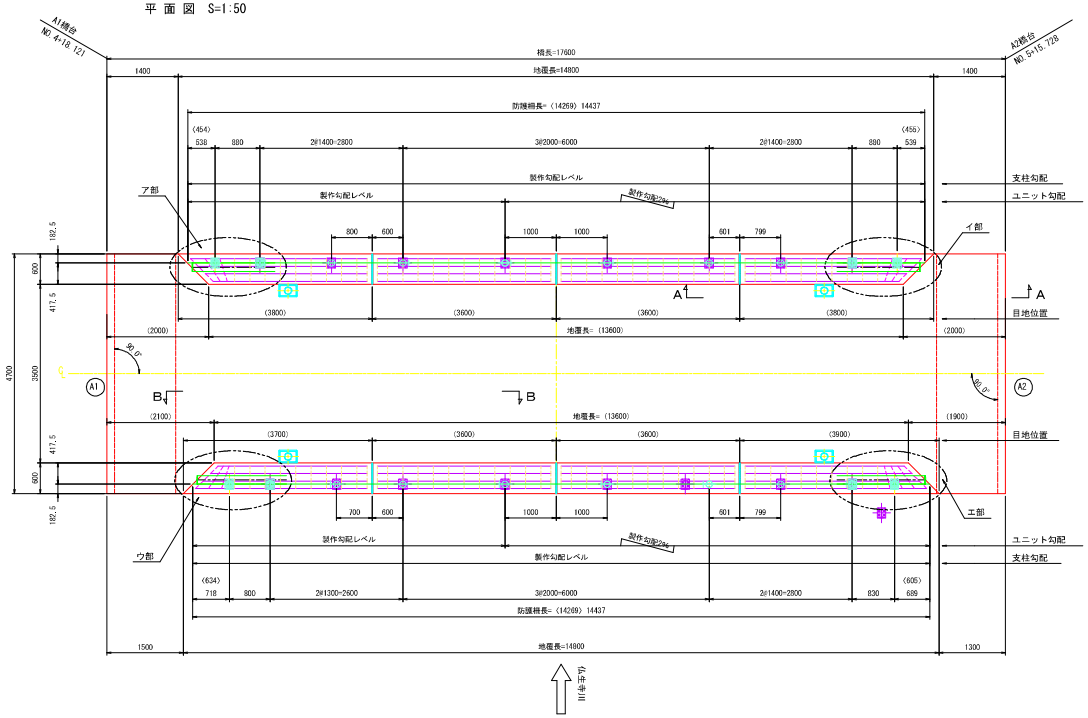


実施設計

国災6年第352号									
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事								
種　別	惣領大窪線２号橋　排水工詳細図								
縮　尺	図示			枚数	25 / 72				
課長		係長		照査		設計		製図	
						図面			
氷　見　市									

惣領大窪線２号橋　防護柵詳細図（その1）

平 面 図　S=1:50



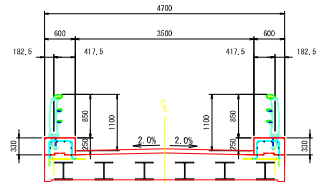
注１．防護柵延長　28m538

２．支柱位置マーク　橋梁縁手部　橋梁端部　橋梁通し部

３．寸法は実長を示し　（　）内寸法は水平長を　示す。

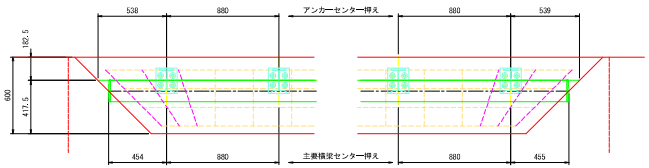
４．寸法はアンカーセンターを示す。＜　＞内寸法は主要横梁センター押えを示す。

断 面 図　S=1:50



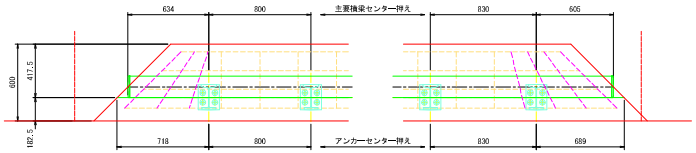
ア部詳細図　S=1:20

イ部詳細図　S=1:20

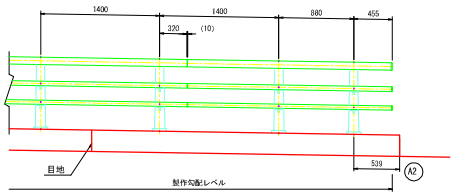


ウ部詳細図　S=1:20

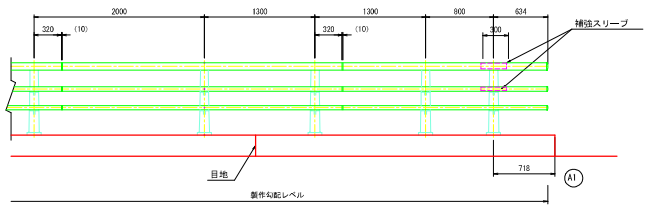
エ部詳細図　S=1:20



姿　図　S=1:30　Ａ－Ａ矢視



姿　図　S=1:30　Ｂ－Ｂ矢視



実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 防護柵詳細図（その1）
縮　尺	図示　枚数　26 / 72
課長　係長　照査　設計　製図	
図面	

氷　見　市

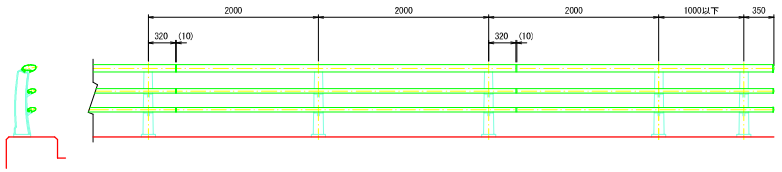
惣領大窪線２号橋　防護柵詳細図(その2)

材料表

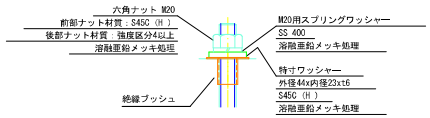
（12M当たり）

部番	名　称	寸　度	数 量	単　重	1本当	総重量	材　質	備　考
1	主要横梁	3990.0	3	4.891	19.52	58.5	A6061S-T6	170x85x3.5
2	下段横梁	3990.0	6	2.178	8.69	52.1	A6061S-T6	100x50x3
3	支柱		6		10.16	61.0	AC7A相当	
4	主要スリーブ	340.0	3	4.682	1.59	4.8	A6061S-T6	
5	下段スリーブ	300.0	6	2.106	0.63	3.8	A6061S-T6	
6	板ナット	120.0	12	0.986	0.12	1.4	A6061S-T6	
7	甲丸ボルト	M16x35	12		0.11	1.3	A2-70 SUS	W1,SW1
8	〃	M12x30	24		0.05	1.2	A2-70 SUS	W1,SW1
9	六角ボルト	M16x50	12		0.17	2.0	A2-50 SUS	N1,W1,SW1
10	〃	M12x22	24		0.05	1.2	A2-70 SUS	W1,SW1
11	アンカーボルト	M20x300	12		0.89	10.7	SCM435	N3,特寸W1,SW1 絶縁ブッシュ
12	〃	M20x220	12		0.68	8.2	強度区分4.6以上	N1,特寸W1,SW1 絶縁ブッシュ
13	アンカープレート	t=12	6		1.88	11.3	SS400	100x200x12
					総重量	217.5	Kg/12M	
					M当り	18.1	Kg/M（端部は除く）	

姿　図　S=1:30

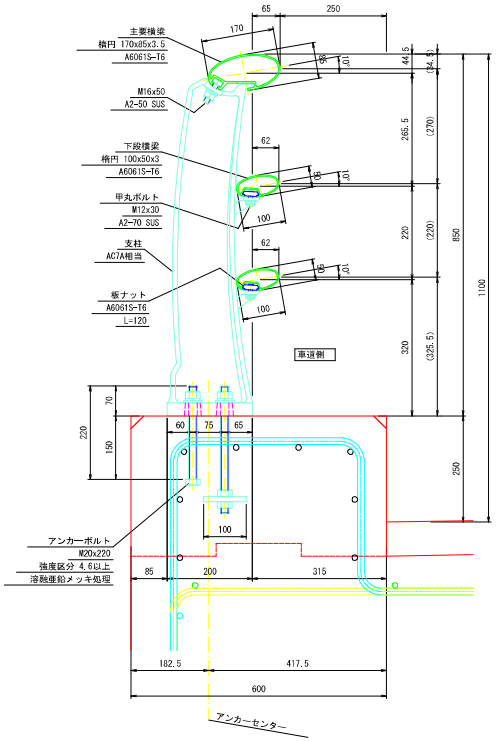


アンカーナット締め付け部　S=1:3

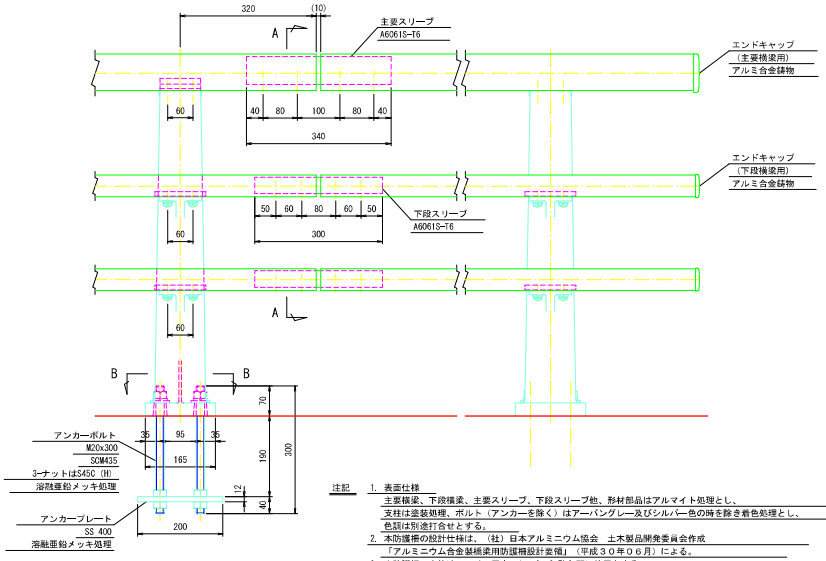


車両用防護柵取付詳細図　S=1:6

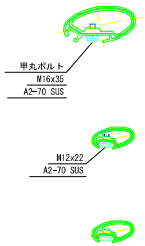
種別 C種　　SAB-CP-A285N



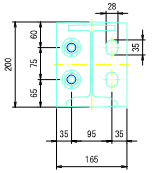
継手部　　端　部



断面A-A



断面B-B



注記

1. 表面仕様
   主要横梁、下段横梁、主要スリーブ、下段スリーブ他、形材部品はアルマイト処理とし、
   支柱は塗装処理、ボルト（アンカーを除く）はアーバングレー及びシルバー色の時を除き着色処理とし、
   色調は別途打合せとする。
2. 本防護柵の設計仕様は、（社）日本アルミニウム協会　土木製品開発委員会作成
   「アルミニウム合金基礎梁用防護柵設計要領」（平成３０年０６月）による。
3. 本防護柵の支柱は、レベル用を示し、0~2.5%勾配に使用とする。
   5%用は2.5%~7.5%勾配に使用とする。

コンクリート強度 σck=24N/mm² 以上

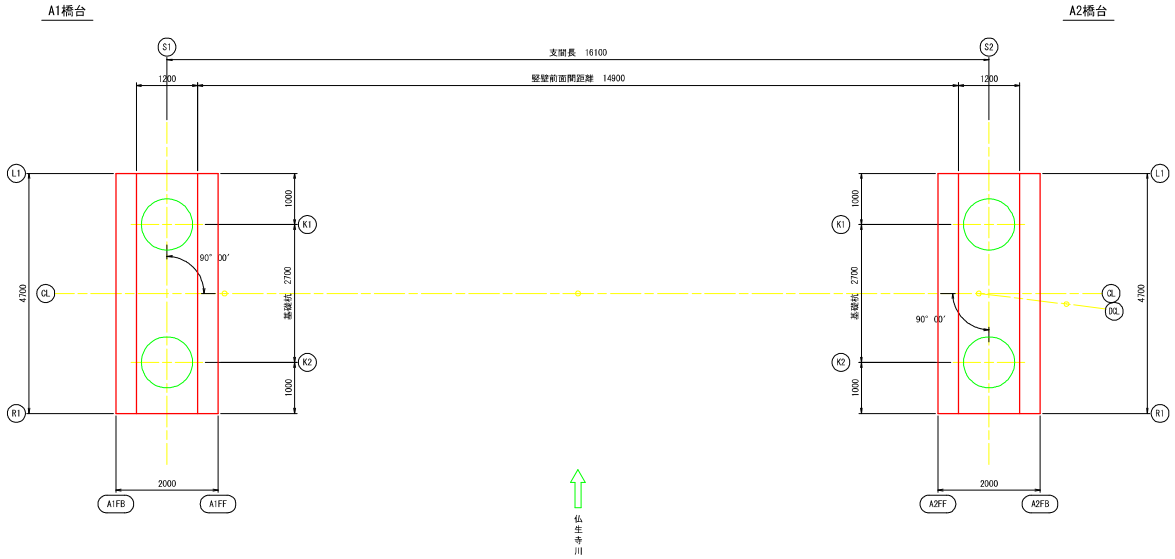
実施設計

	国災6年第352号
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 防護柵詳細図(その2)
縮　尺	図示　　枚数　27 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷　見　市

惣領大窪線２号橋　下部工座標図

平面図　S=1:50



A1橋台部座標値

（底版部）　（単位：m）

		A1FB	S1	A1FF
L1	X	88779.2828	88778.4248	88777.5668
	Y	−19433.0963	−19432.5826	−19432.0690
CL	X	88778.0757	88777.2177	88776.3597
	Y	−19435.1126	−19434.5989	−19434.0853
DCL	X	88778.0757	88777.2177	88776.3597
	Y	−19435.1126	−19434.5989	−19434.0853
R1	X	88776.8686	88776.0106	88775.1526
	Y	−19437.1289	−19436.6152	−19436.1016

（基礎部）　（単位：m）

		S1
K1	X	88777.9111
	Y	−19433.4406
CL	X	88777.2177
	Y	−19434.5989
DCL	X	88777.2177
	Y	−19434.5989
K2	X	88776.5243
	Y	−19435.7572

A2橋台部座標値

（底版部）　（単位：m）

		A2FF	S2	A2FB
L1	X	88765.4682	88764.6102	88763.7522
	Y	−19424.6274	−19424.3138	−19423.8002
CL	X	88764.2613	88763.4033	88762.5452
	Y	−19426.8438	−19426.3302	−19425.8166
DCL	X	88764.2613	88763.3908	88762.4706
	Y	−19426.8438	−19426.3510	−19425.9413
R1	X	88763.0543	88762.1963	88761.3383
	Y	−19428.8602	−19428.3466	−19427.8330

（基礎部）　（単位：m）

		S2
K1	X	88764.0966
	Y	−19425.1719
CL	X	88763.4033
	Y	−19426.3302
DCL	X	88763.3908
	Y	−19426.3510
K2	X	88762.7099
	Y	−19427.4885

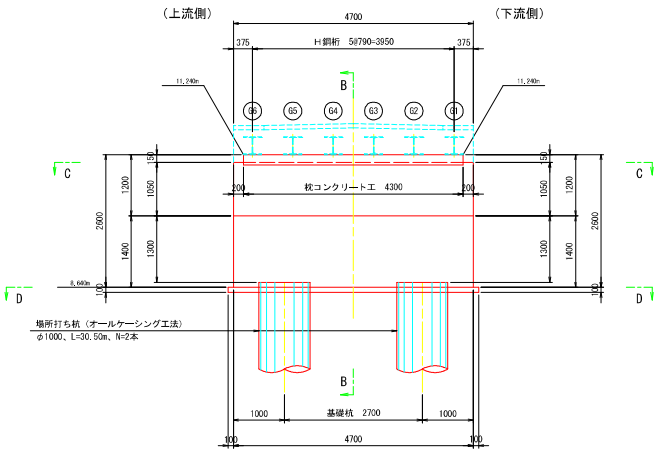
実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　下部工座標図
縮　尺	図示　　枚数　28 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

惣領大窪線２号橋　A1橋台構造図

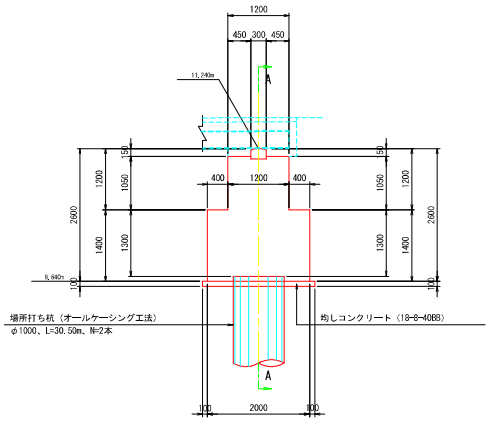
正面図　S=1:50

（A-A断面：S1支点部）



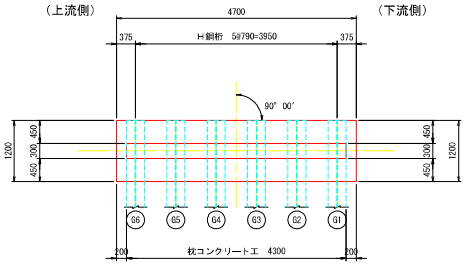
断面図　S=1:50

（B-B断面）



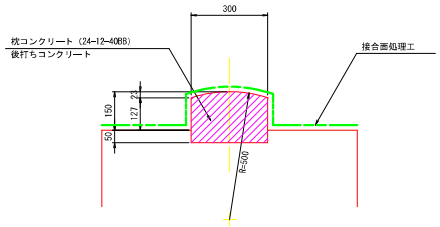
平面図　S=1:50

（C-C断面）



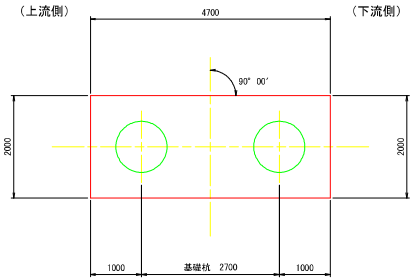
橋座面詳細図　S=1:10

注：接合面はワイヤーブラシ等によりレイタンスを除去すること。



平面図　S=1:50

（D-D断面）



実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　A1橋台構造図
縮　尺	図示　　枚数　29 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

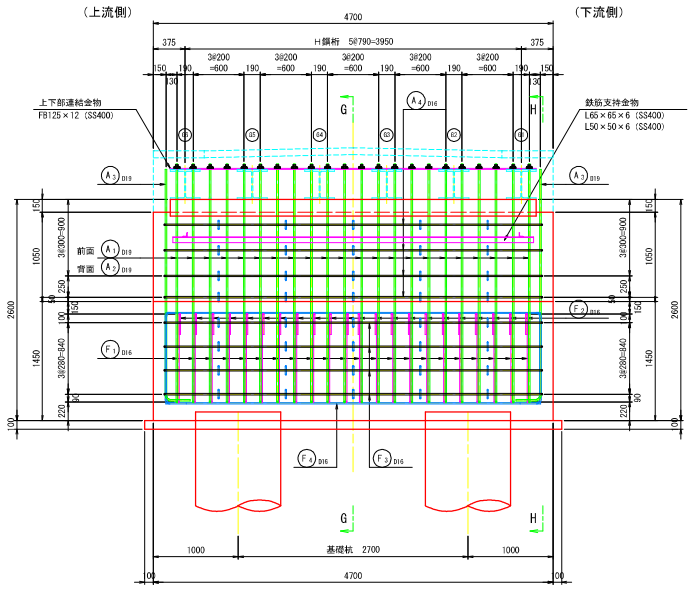
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　A1橋台配筋図(その1)

注：上下部連結金物は橋台のコンクリート打設後撤去し、上部工架設時まで保管すること。

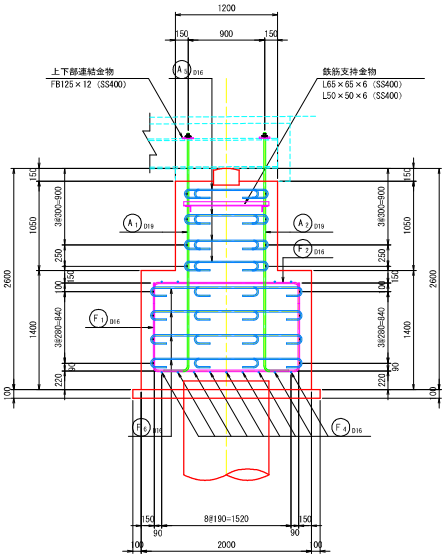
正面図　S=1:30

(A-A断面：S1支点部)



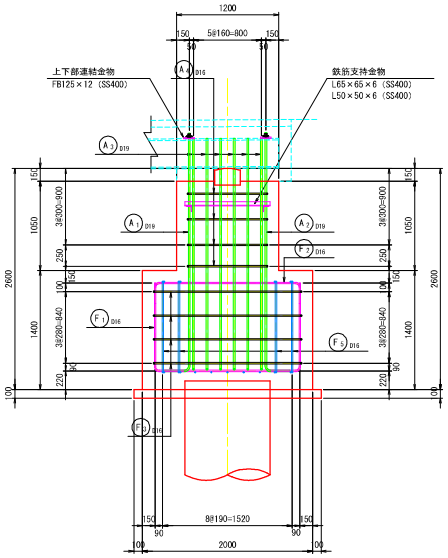
断面図　S=1:30

(G-G断面)



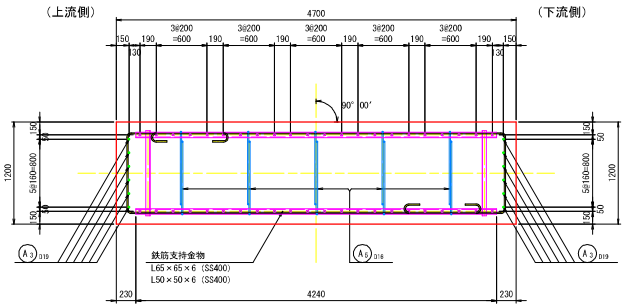
断面図　S=1:30

(H-H断面)



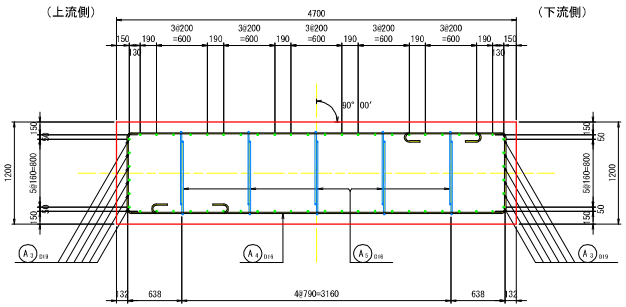
平面図　S=1:30

(B-B断面)

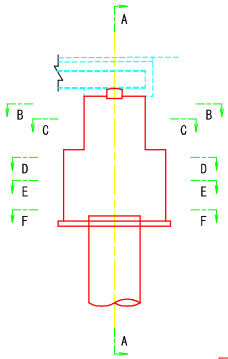


平面図　S=1:30

(C-C断面)



矢視図



実施設計

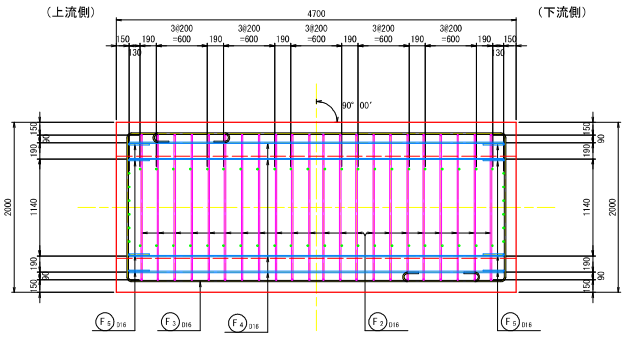
国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 A1橋台配筋図(その1)
縮　尺	図示　　枚数　30 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷　見　市

惣領大窪線２号橋　A1橋台配筋図(その2)

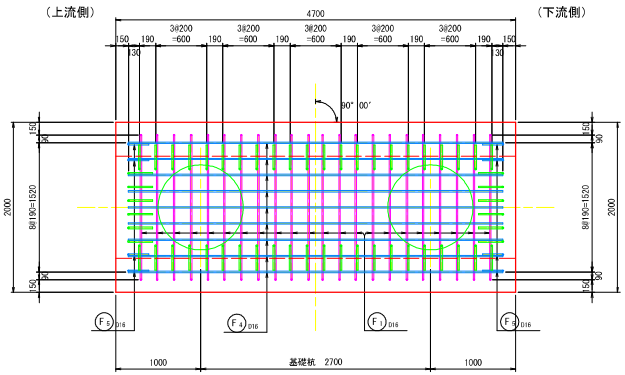
平面図　S=1:30

(D-D断面)



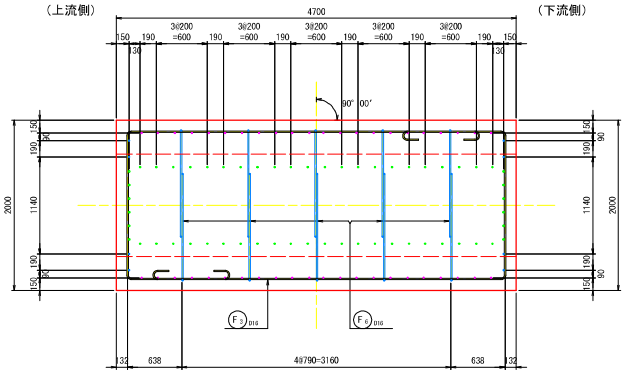
平面図　S=1:30

(F-F断面)



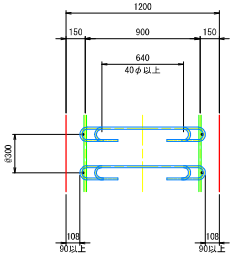
平面図　S=1:30

(E-E断面)

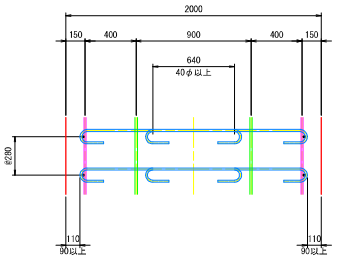


鉄筋組立詳細図　S=1:20

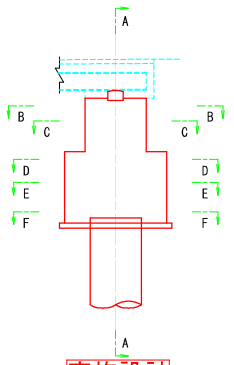
(竪壁部)



(底版部)



矢視図

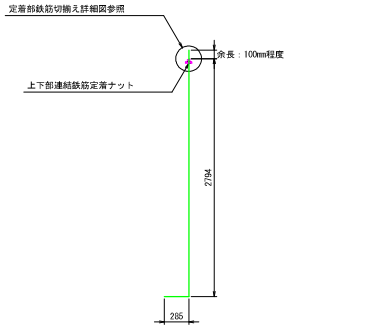


実施設計

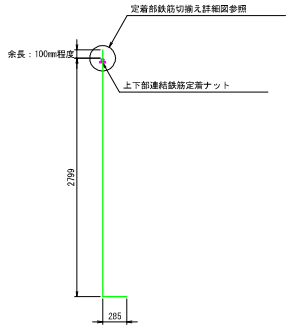
国災6年第352号									
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事								
種別	惣領大窪線２号橋 A1橋台配筋図(その2)								
縮尺	図示	枚数	31 / 72						
課長		係長		照査		設計		製図	
図面									
氷見市									

惣領大窪線２号橋　A1橋台配筋図(その3)

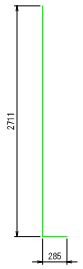
注：曲げ半径表示のない鉄筋の曲げ半径(鉄筋中心)は、3・D 以上とすること。
重ね継ぎ手位置が交互になるように配筋すること。



A1 22-D19×3080（ネジ節異形鉄筋）
定着ナット（D19用3Pロックナット+イージースペーサーS型）22組
注：鉄筋長に余長は含まない。



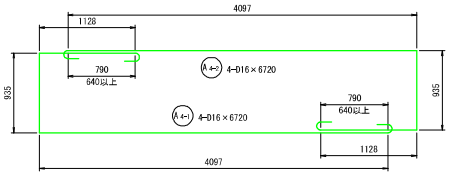
A2 22-D19×3090（ネジ節異形鉄筋）
定着ナット（D19用3Pロックナット+イージースペーサーS型）22組
注：鉄筋長に余長は含まない。



A3 12-D19×3000

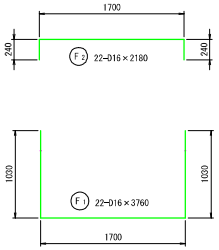
鉄　筋　表

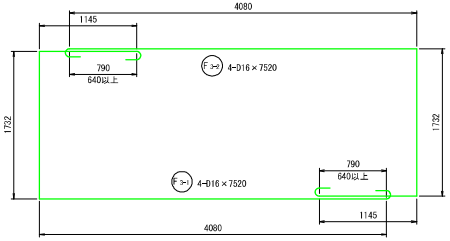
符　号	径	長　さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重　量 (kg)	摘　要
					○ 注：　印は、ネジ節異形鉄筋を示す。		
A1	D19	3080	22	2.250	6.93	152	余長含まず
A2	D19	3090	22	2.250	6.95	153	余長含まず
A3	D19	3000	12	2.250	6.75	81	
A4-1	D16	6720	4	1.560	10.48	42	
A4-2	D16	6720	4	1.560	10.48	42	
A5	D16	1320	40	1.560	2.06	82	
						552	
F1	D16	3760	22	1.560	5.87	129	
F2	D16	2180	22	1.560	3.40	75	
F3-1	D16	7520	4	1.560	11.73	47	
F3-2	D16	7520	4	1.560	11.73	47	
F4	D16	4410	13	1.560	6.88	89	
F5	D16	1550	8	1.560	2.42	19	
F6	D16	1720	40	1.560	2.68	107	
						513	
	D19	305 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋			
	D19	81 kg	(SD345)				
	D16	679 kg	(SD345)				
	合計	1065 kg					

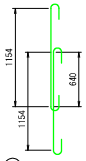




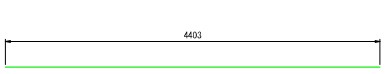
A5 40-D16×1320



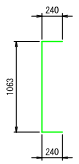




F6 40-D16×1720



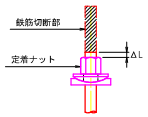
F4 13-D16×4410



F5 8-D16×1550

定着部鉄筋切揃え詳細図

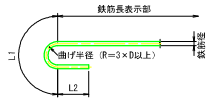
注：規定のコンクリートかぶりが確保されていることを確認すること。



0＜ΔL≦20（mm）を標準とする。

半円形フック詳細図

注：鉄筋の曲げ半径表示は、鉄筋中心位置での半径を示すものとする。



単位：mm

鉄筋径	曲げ半径：R	L1	L2
D16	48	151	128

実施設計

	国災6年第352号
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 A1橋台配筋図(その3)
縮　尺	図示　　枚数　32 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
	図面

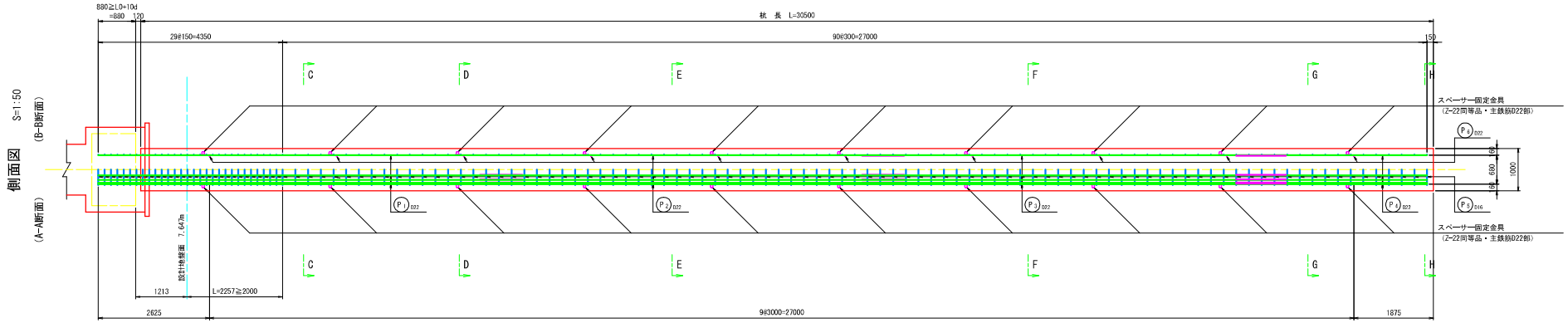
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　A1橋台基礎杭詳細図（その1）

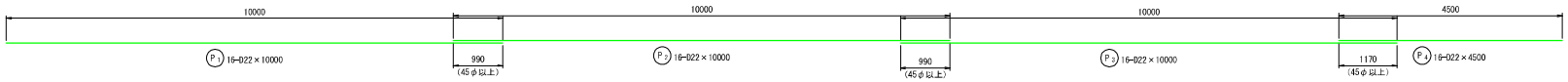
場所打ち杭（オールケーシング工法）

φ1000、L=30.50m、N=2本

側面図　S=1:50

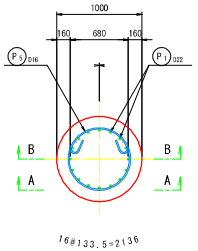


鉄筋加工図　S=1:50



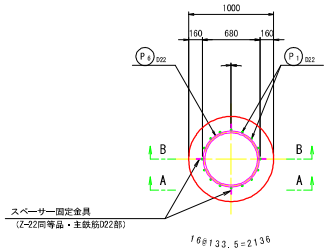
断面図　S=1:30

（Ｃ－Ｃ断面）



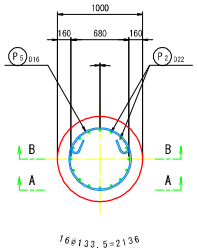
断面図　S=1:30

（Ｄ－Ｄ断面）



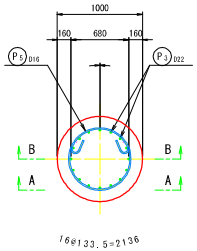
断面図　S=1:30

（Ｅ－Ｅ断面）



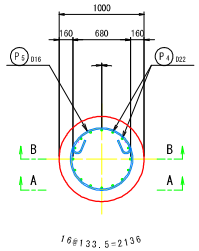
断面図　S=1:30

（Ｆ－Ｆ断面）



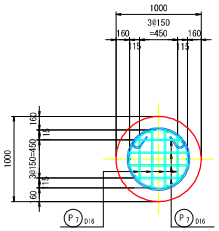
断面図　S=1:30

（Ｇ－Ｇ断面）

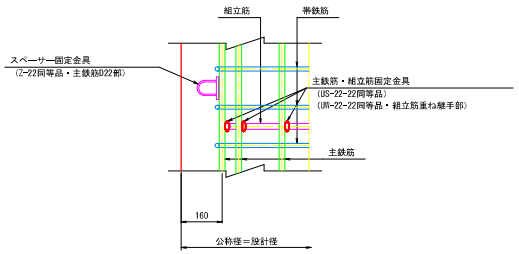


断面図　S=1:30

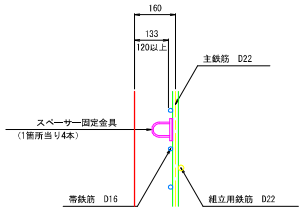
（Ｈ－Ｈ断面）



鉄筋固定部詳細図　S=1:10



スペーサー詳細図　S=1:10



実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋橋梁修旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 A1橋台基礎杭詳細図（その1）
縮　尺	図示　　枚数　33 / 72
課長　係長　照査　設計　製図	
図面	

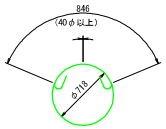
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　A1橋台基礎杭詳細図（その2）

場所打ち杭（オールケーシング工法）

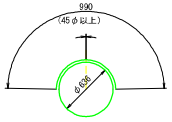
φ1000、L=30.50m、N=2本

組立用鉄筋加工図　S=1:30



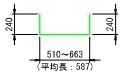
2256

P1 120-D16×3660



1998

P4 10-D22×2990



P7 8-D16×1070（平均長）

鉄　筋　表

（基礎杭1本当り数量）

符　号	径	長　さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重　量 (kg)	摘　要
P1	D22	10000	16	3.040	30.40	486	
P2	D22	10000	16	3.040	30.40	486	
P3	D22	10000	16	3.040	30.40	486	
P4	D22	4500	16	3.040	13.68	219	
P5	D16	3660	120	1.560	5.71	685	
P6	D22	2990	10	3.040	9.09	91	
P7	D16	1070	8	1.560	1.67	13	平均長
						2466	

D22	1768 kg	(SD345)
D16	698 kg	(SD345)
合計	2466 kg	

【無溶接工法数量】※杭一本当たり数量

・主鉄筋・組立筋固定金具

US-22-22　同等品　N=8×10=80個

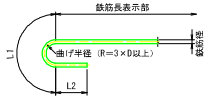
UH-22-22　同等品　N=8×10=80個

・スペーサー固定金具

Z-22　同等品　N=4×10=40個

半円形フック詳細図

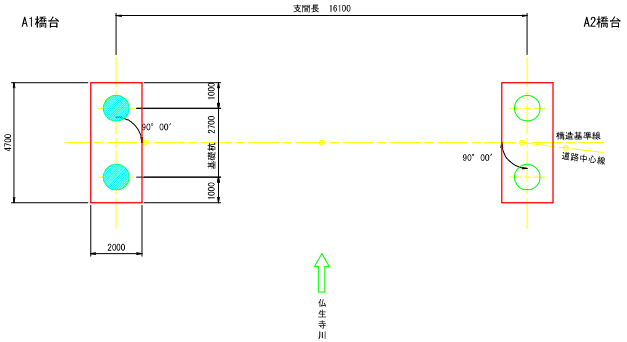
注：鉄筋の曲げ半径表示は、鉄筋中心位置での半径を示すものとする。



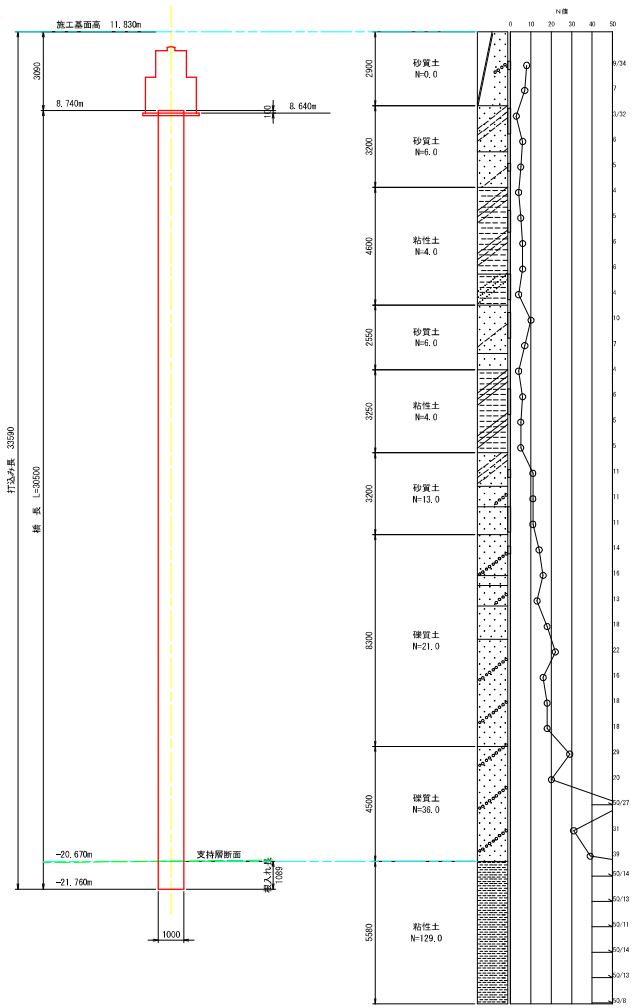
単位：mm

鉄筋径	曲げ半径：R	L1	L2
D16	48	151	128

基礎杭配置図　S=1:100



杭長図　S=1:100



実施設計

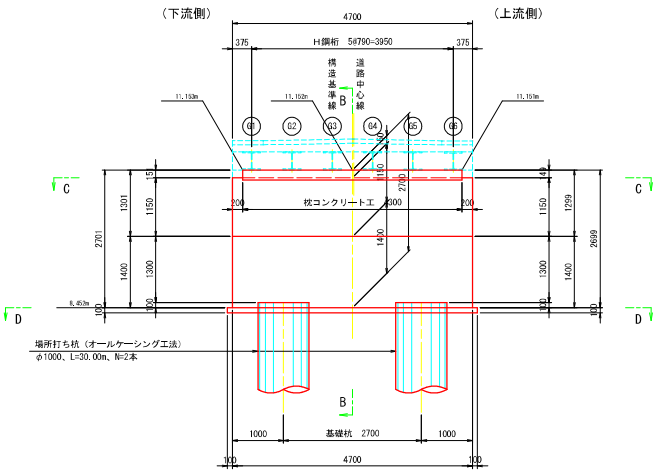
国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 A1橋台基礎杭詳細図（その2）
縮　尺	図示　　枚数　34 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷　見　市

惣領大窪線２号橋　A2橋台構造図

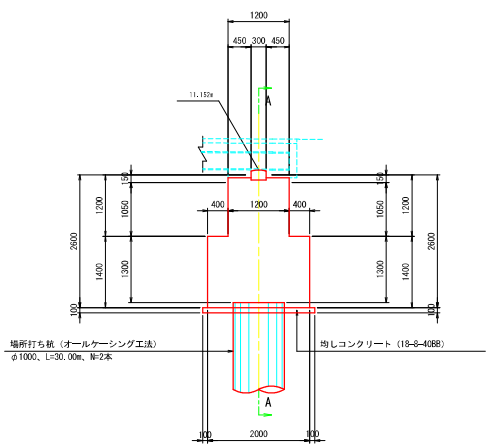
正面図　S=1:50

（A-A断面：S2支点部）



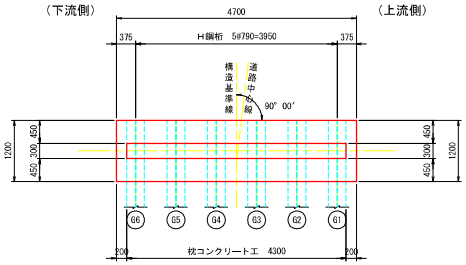
断面図　S=1:50

（B-B断面）



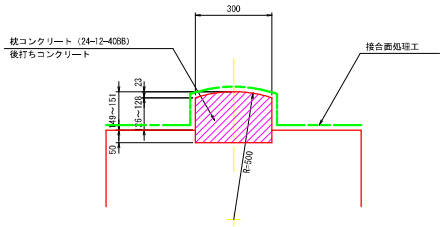
平面図　S=1:50

（C-C断面）



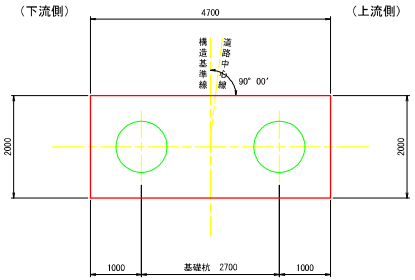
橋座面詳細図　S=1:10

注：接合面はワイヤーブラシ等によりレイタンスを除去すること。



平面図　S=1:50

（D-D断面）



実施設計

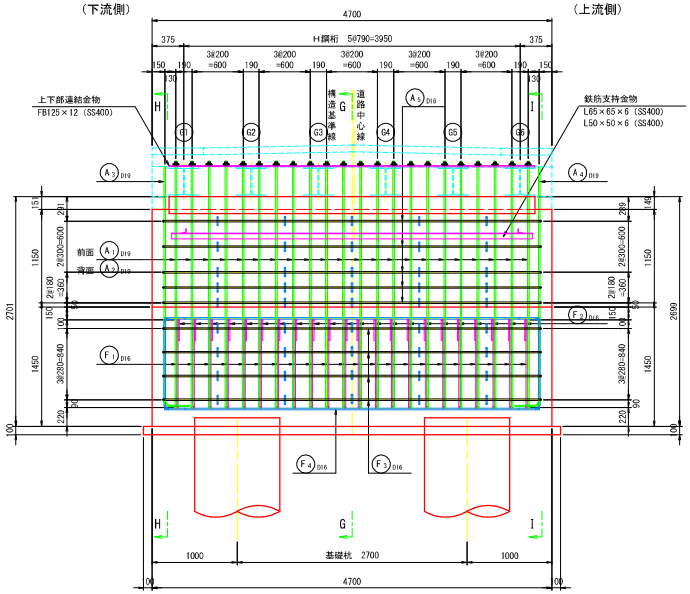
国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2施工） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　A2橋台構造図
縮　尺	図示　　枚数　35 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

惣領大窪線２号橋　A2橋台配筋図（その1）

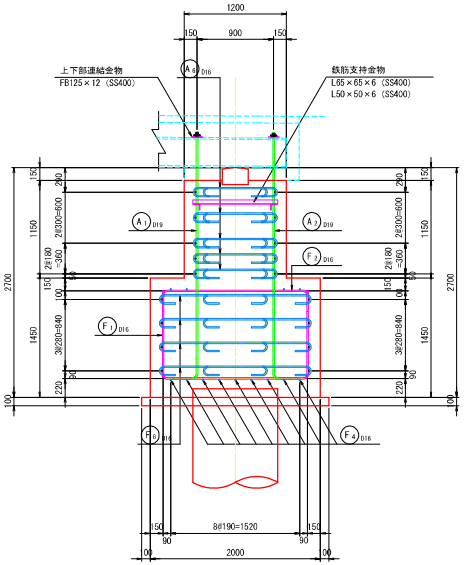
注：上下部連結金物は橋台のコンクリート打設後撤去し、上部工架設時まで保管すること。

正面図　S=1:30

（A-A断面：S2支点部）

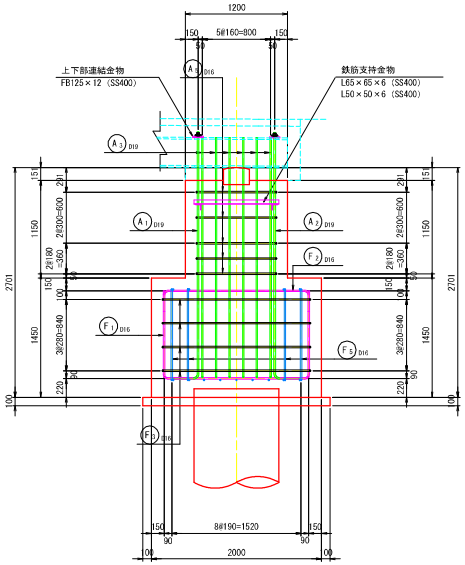


断面図　S=1:30



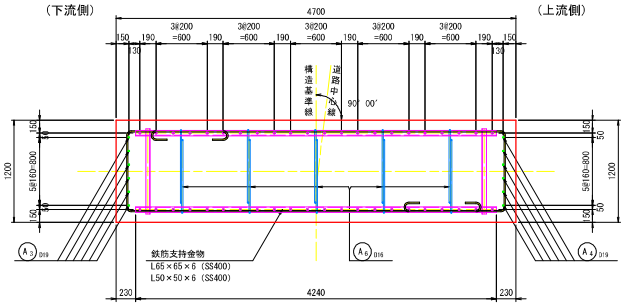
断面図　S=1:30

（H-H断面）



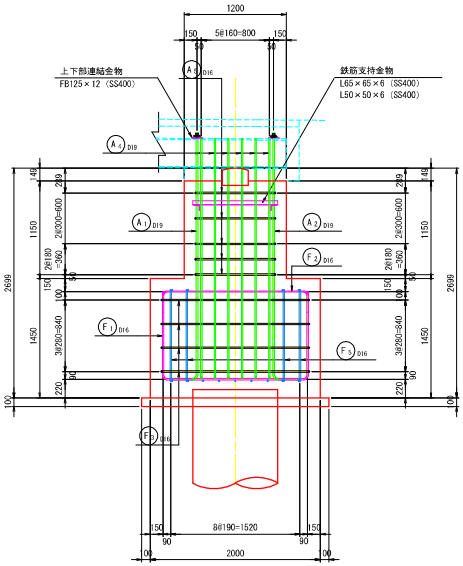
平面図　S=1:30

（B-B断面）

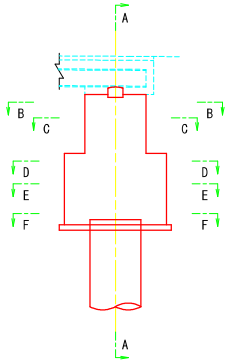


断面図　S=1:30

（I-I断面）



矢視図



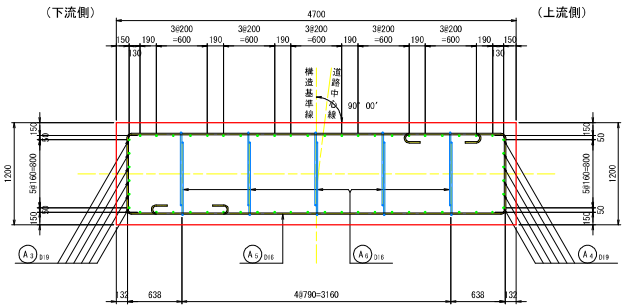
実施設計

国災6年第352号								
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種別	惣領大窪線２号橋 A2橋台配筋図（その1）							
縮尺	図示	枚数	36 / 72					
課長		係長		照査		設計		製図
図面								
氷見市								

惣領大窪線２号橋　A2橋台配筋図(その2)

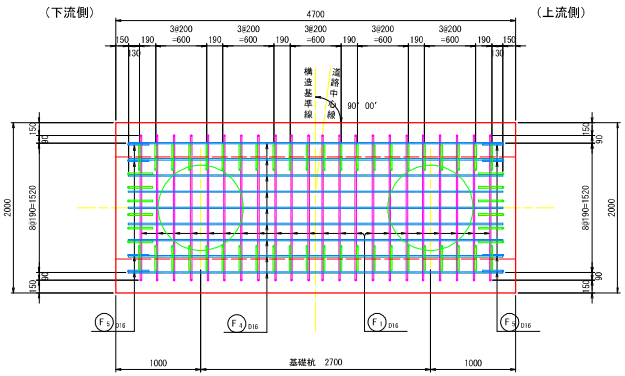
平面図　S=1:30

(C-C断面)



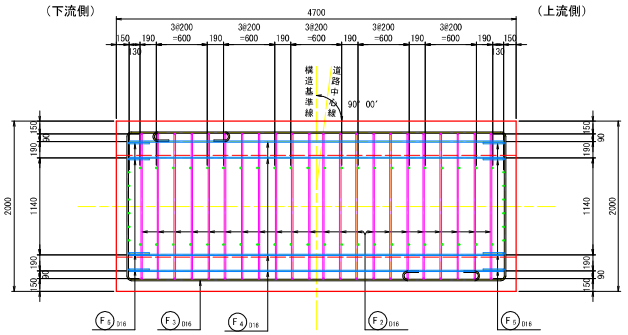
平面図　S=1:30

(F-F断面)



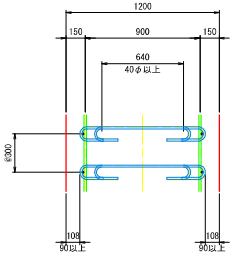
平面図　S=1:30

(D-D断面)

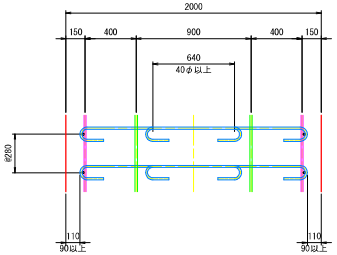


鉄筋組立詳細図　S=1:20

（竪壁部）

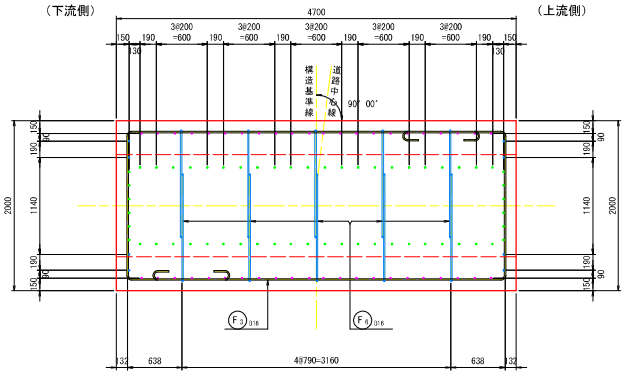


（底版部）

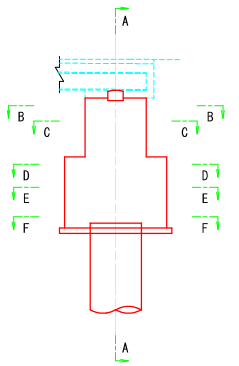


平面図　S=1:30

(E-E断面)



矢視図



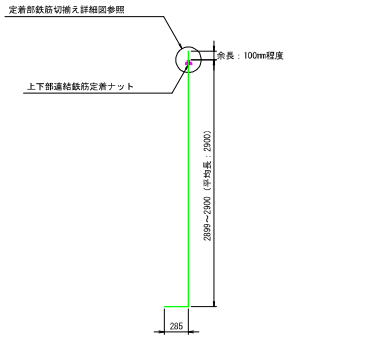
実施設計

	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋 A2橋台配筋図(その2)
縮尺	図示　枚数　37 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

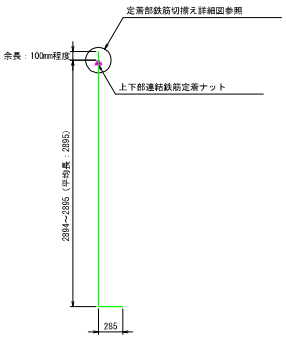
氷見市

惣領大窪線２号橋　A2橋台配筋図(その3)

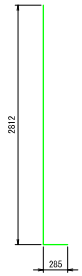
注：曲げ半径表示のない鉄筋の曲げ半径(鉄筋中心)は、3・D 以上とすること。
重ね継ぎ手位置が交互になるように配筋すること。



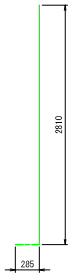
A1 22-D19×3190（ネジ節異形鉄筋）
定着ナット（D19用3Pロックナット+イージースペーサーS型）22組
注：鉄筋長に余長は含まない。



A2 22-D19×3180（ネジ節異形鉄筋）
定着ナット（D19用3Pロックナット+イージースペーサーS型）22組
注：鉄筋長に余長は含まない。



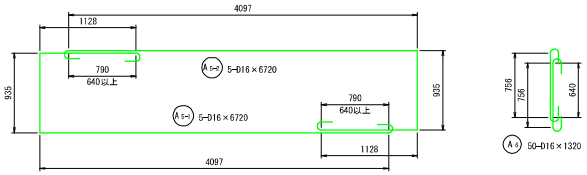
A3 6-D19×3100



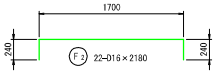
A4 6-D19×3100

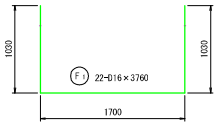
鉄　筋　表

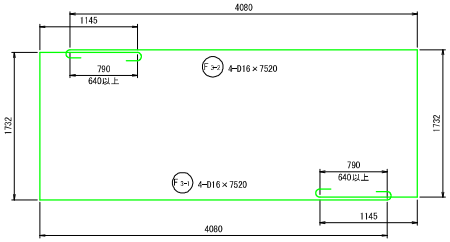
符　号	径	長　さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重　量 (kg)	摘　要
					○ 注：	印は、ネジ節異形鉄筋を示す。	
A1	D19	3190	22	2.250	7.18	158	余長含まず
A2	D19	3180	22	2.250	7.16	158	余長含まず
A3	D19	3100	6	2.250	6.98	42	
A4	D19	3100	6	2.250	6.98	42	
A5-1	D16	6720	5	1.560	10.48	52	
A5-2	D16	6720	5	1.560	10.48	52	
A6	D16	1320	50	1.560	2.06	103	
						607	
F1	D16	3760	22	1.560	5.87	129	
F2	D16	2180	22	1.560	3.40	75	
F3-1	D16	7520	4	1.560	11.73	47	
F3-2	D16	7520	4	1.560	11.73	47	
F4	D16	4410	13	1.560	6.88	89	
F5	D16	1550	8	1.560	2.42	19	
F6	D16	1720	40	1.560	2.68	107	
						513	
	D19			316 kg	(SD345)	ネジ節異形鉄筋	
	D19			84 kg	(SD345)		
	D16			720 kg	(SD345)		
	合計			1120 kg			

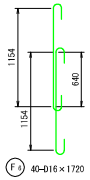


A6 50-D16×1320

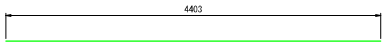




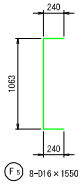




F4 40-D16×1720



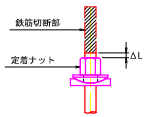
F4 13-D16×4410



F5 8-D16×1550

定着部鉄筋切揃え詳細図

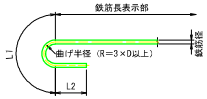
注：規定のコンクリートかぶりが確保されていることを確認すること。



0＜ΔL≦20（mm）を標準とする。

半円形フック詳細図

注：鉄筋の曲げ半径表示は、鉄筋中心位置での半径を示すものとする。



単位：mm

鉄筋径	曲げ半径：R	L1	L2
D16	48	151	128

実施設計

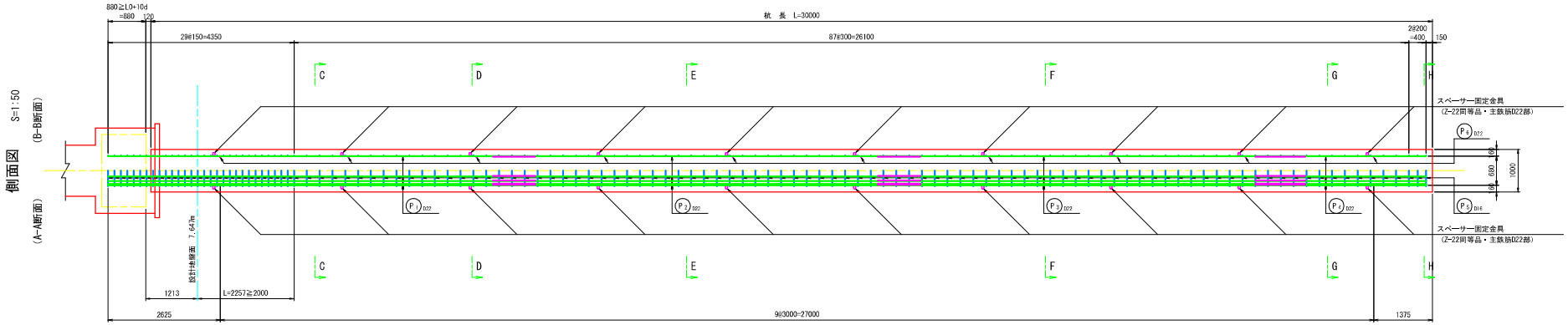
国災6年第352号									
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事								
種　別	惣領大窪線２号橋 A2橋台配筋図(その3)								
縮　尺	図示		枚数	38 / 72					
課長		係長		照査		設計		製図	
図面									
氷　見　市									

惣領大窪線２号橋　A2橋台基礎杭詳細図（その1）

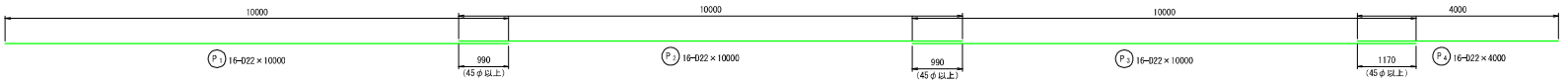
場所打ち杭（オールケーシング工法）

φ1000、L=30.00m、N=2本

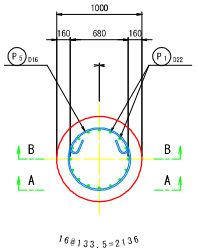
側面図　S=1:50



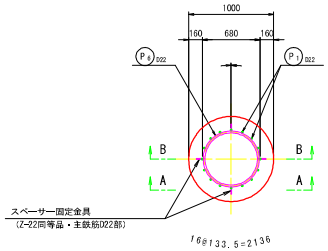
鉄筋加工図　S=1:50



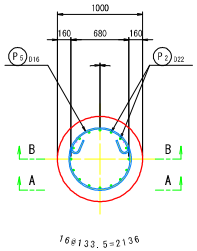
断面図　S=1:30　（Ｃ－Ｃ断面）



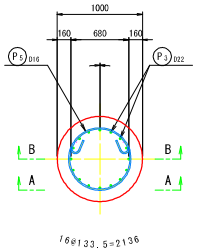
断面図　S=1:30　（Ｄ－Ｄ断面）



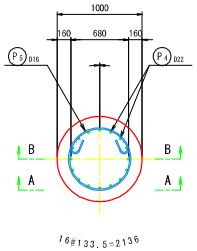
断面図　S=1:30　（Ｅ－Ｅ断面）



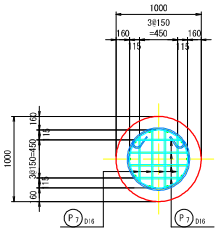
断面図　S=1:30　（Ｆ－Ｆ断面）



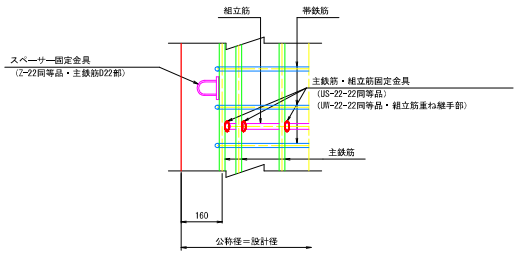
断面図　S=1:30　（Ｇ－Ｇ断面）



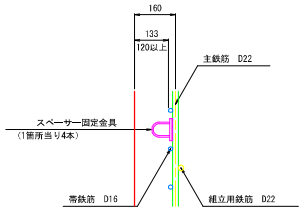
断面図　S=1:30　（Ｈ－Ｈ断面）



鉄筋固定部詳細図　S=1:10



スペーサー詳細図　S=1:10



実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 A2橋台基礎杭詳細図（その1）
縮　尺	図示　　枚数　39 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

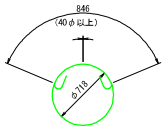
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　A2橋台基礎杭詳細図（その2）

場所打ち杭（オールケーシング工法）

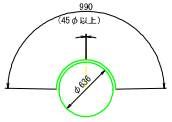
φ1000、L=30.00m、N=2本

組立用鉄筋加工図　S=1:30



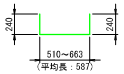
2256

P1 119-D16×3660



1998

P4 10-D22×2990



P7 8-D16×1070（平均長）

鉄筋表

（基礎杭1本当り数量）

符号	径	長さ (mm)	本数	単位重量 (kg/m)	1本当り重量 (kg)	重量 (kg)	摘要
P1	D22	10000	16	3.040	30.40	486	
P2	D22	10000	16	3.040	30.40	486	
P3	D22	10000	16	3.040	30.40	486	
P4	D22	4000	16	3.040	12.16	195	
P5	D16	3660	119	1.560	5.71	679	
P6	D22	2990	10	3.040	9.09	91	
P7	D16	1070	8	1.560	1.67	13	平均長
						2436	

D22	1744 kg	(SD345)
D16	692 kg	(SD345)
合計	2436 kg	

【無溶接工法数量】※杭一本当たり数量

・主鉄筋・組立筋固定金具

US-22-22　同等品　N=8×10=80個

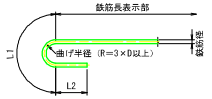
UR-22-22　同等品　N=8×10=80個

・スペーサー固定金具

Z-22　同等品　N=4×10=40個

半円形フック詳細図

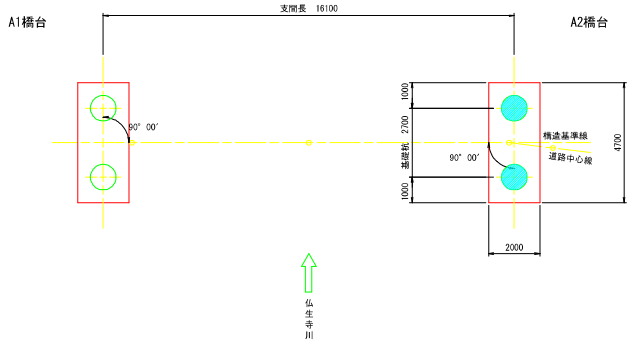
注：鉄筋の曲げ半径表示は、鉄筋中心位置での半径を示すものとする。



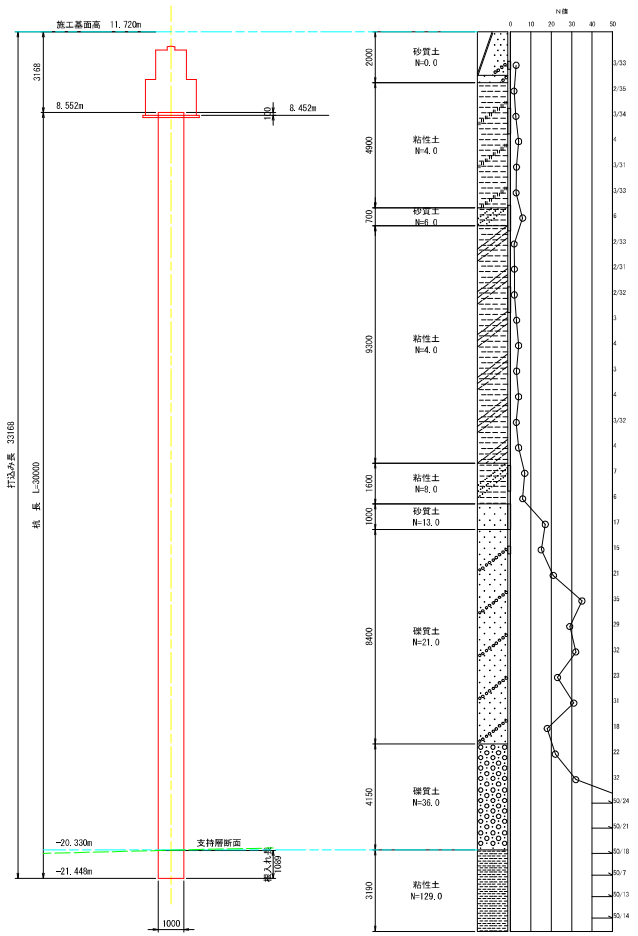
単位：mm

鉄筋径	曲げ半径：R	L1	L2
D16	48	151	128

基礎杭配置図　S=1:100



杭長図　S=1:100



実施設計

国災6年第352号	
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋 A2橋台基礎杭詳細図（その2）
縮尺	図示　　枚数　40 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷見市

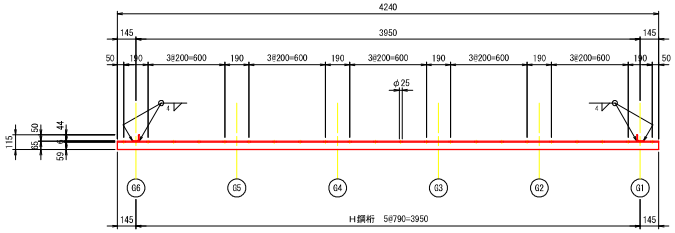
惣領大窪線２号橋　下部工小部材加工図

注：上下部連結金物は橋台のコンクリート打設後撤去し、上部工架設時まで保管すること。

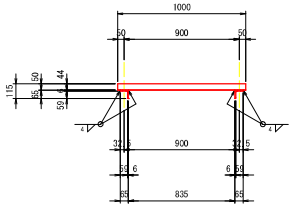
鉄筋支持金物　S=1:20

4-L65×65×6×4240（SS400）
4-L50×50×6×1000（SS400）

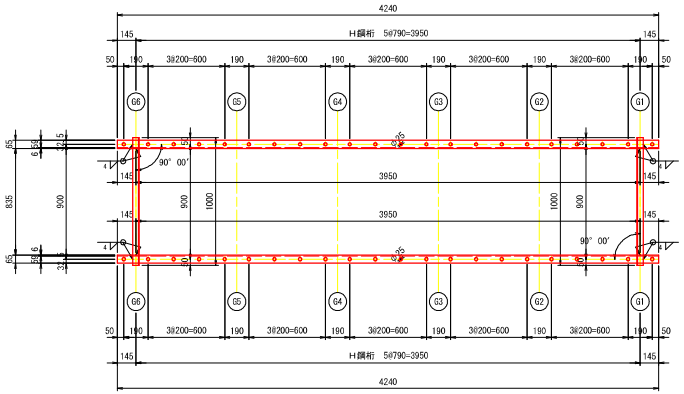
（正面図）



（断面図）



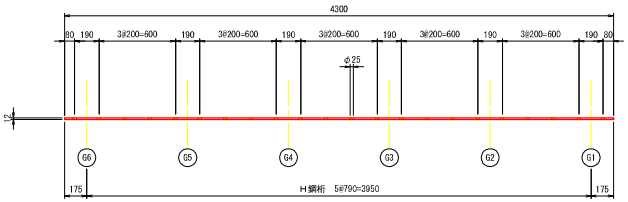
（平面図）



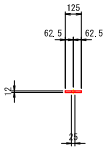
上下部連結金物　S=1:20

4-FB125×12×4300（SS400）

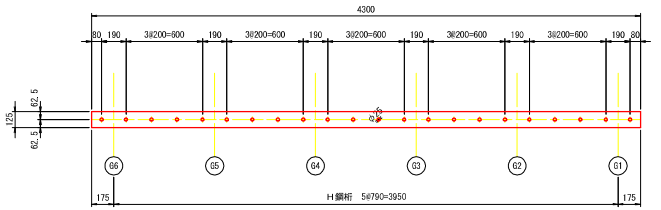
（正面図）



（断面図）



（平面図）



鋼材数量表（A1橋台）

用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
鉄筋支持金物	SS400	L65×65×6	4240	個	2	5.91	50.1	
鉄筋支持金物	SS400	L50×50×6	1000	個	2	4.43	8.9	

鋼材数量表（A2橋台）

用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
鉄筋支持金物	SS400	L65×65×6	4240	個	2	5.91	50.1	
鉄筋支持金物	SS400	L50×50×6	1000	個	2	4.43	8.9	

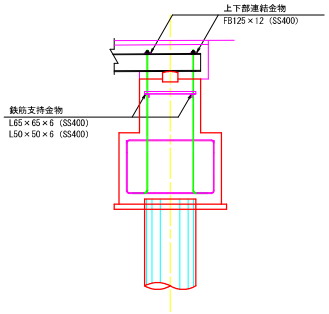
鋼材数量表（A1橋台）

用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
上下部連結金物	SS400	FB125×12	4300	個	2	11.78	101.3	

鋼材数量表（A2橋台）

用　途	規格	断　面 (mm)	長さ (mm)	単位	数量	単位重量 (kg/m)	重量 (kg)	備　考
上下部連結金物	SS400	FB125×12	4300	個	2	11.78	101.3	

取付位置図



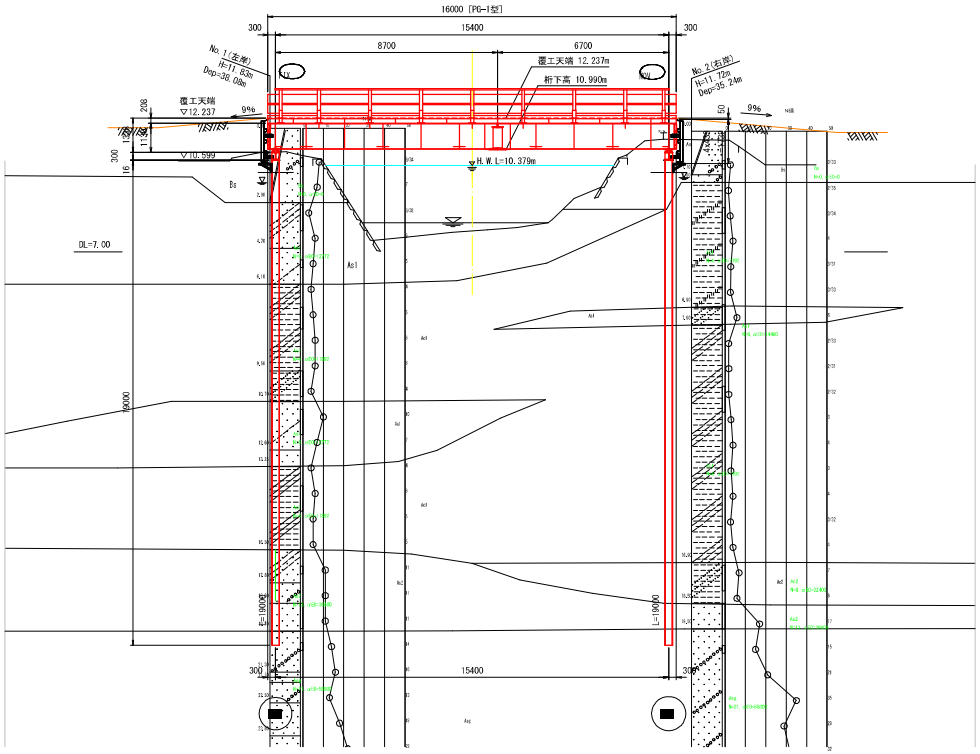
実施設計

	国災6年第352号
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 下部工小部材加工図
縮　尺	図示　　枚数　41 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
	図面

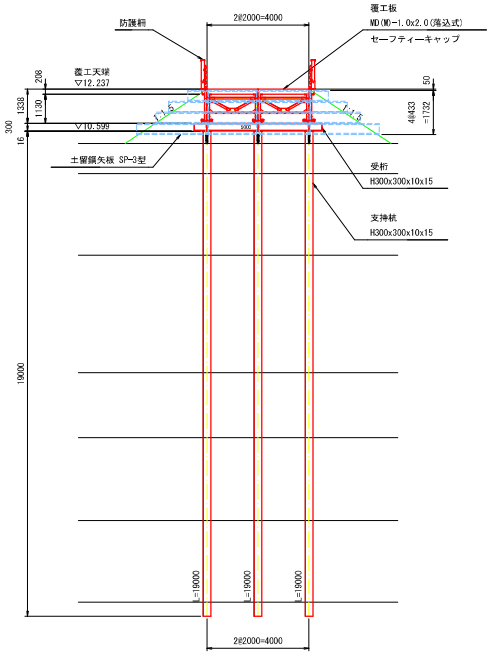
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　仮橋工一般図

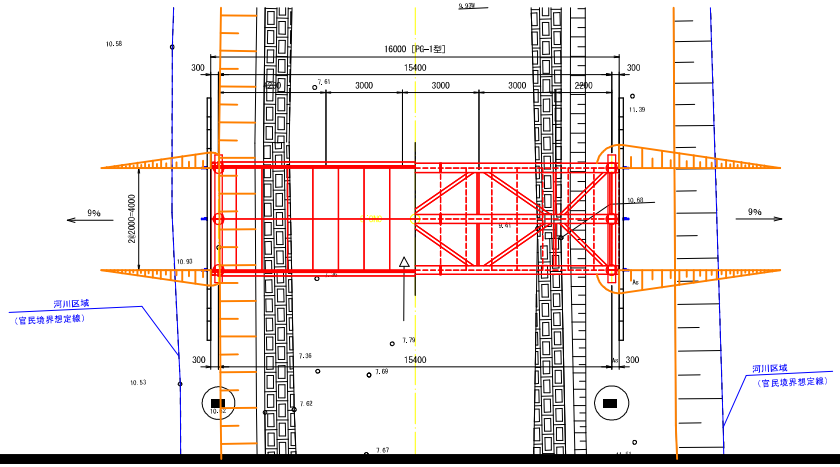
側面図　S=1:100



断面図　S=1:100



平面図　S=1:100



設計条件

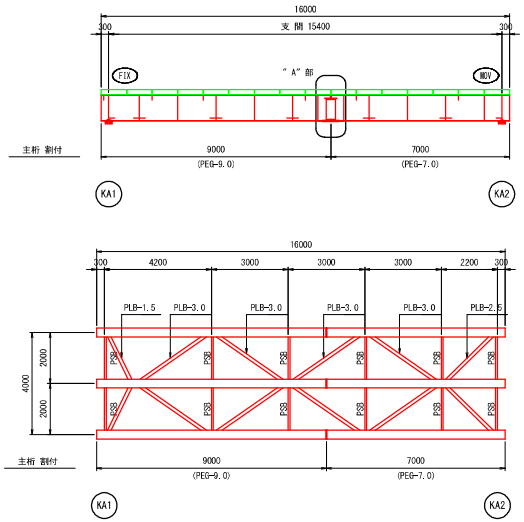
上部工	活荷重	A活荷重
	衝撃係数	i = 20/(50+L) 但し、覆工板は i = 0.40（鋼桁橋）
	たわみ	L／５００mm
	覆工板	落込式
	勾配	ＬＥＶＥＬ
下部工	形式	杭橋脚
	水平荷重	A活荷重 １０%
	杭の施工方法	振動工法（パイプロ工法）
許容応力度の割増係数		1.5

実施設計

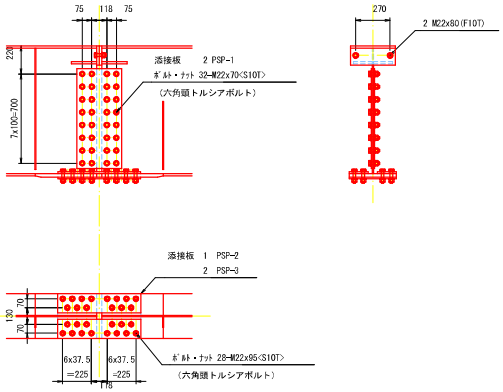
国災6年第352号	
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　仮橋工一般図
縮尺	図示
枚数	42 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

惣領大窪線２号橋　仮橋上部工詳細図(その1)

主桁・対傾構・横構 配置図　S=1:100



主桁の添接(" A" 部)　S=1:20



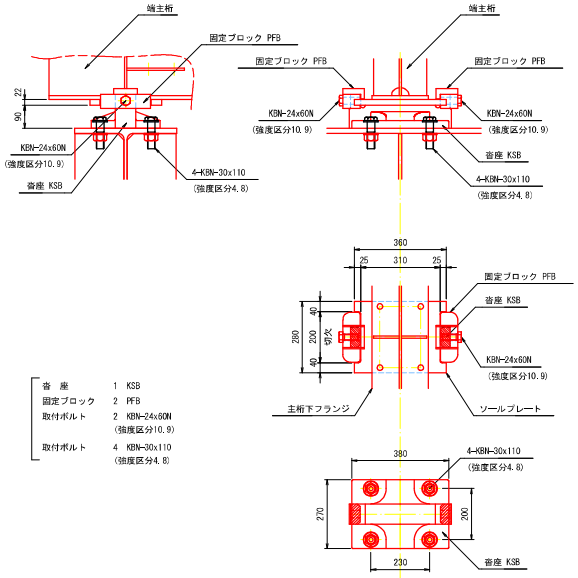
※ <S10T>は、六角頭トルシアボルトを示す。

添接板	2	PSP-1
	1	PSP-2
	2	PSP-3
ボルトナット	28	M22x95<S10T>（六角頭トルシアボルト）
	2	M22x80(F10T)
	32	M22x70<S10T>（六角頭トルシアボルト）

注１）．ウェブ及び下フランジの添接には　六角頭トルシアボルトを使用し
　　他は六角高力ボルトを使用する．
注２）．下フランジでは　ボルトをすべて外向きに挿入する．
注３）．ドリフトピンを　下フランジボルト穴に打ち込み　位置決めを行う．
注４）．上フランジのエンドプレートを密着させるため　ボルト締めは上フランジから行う．

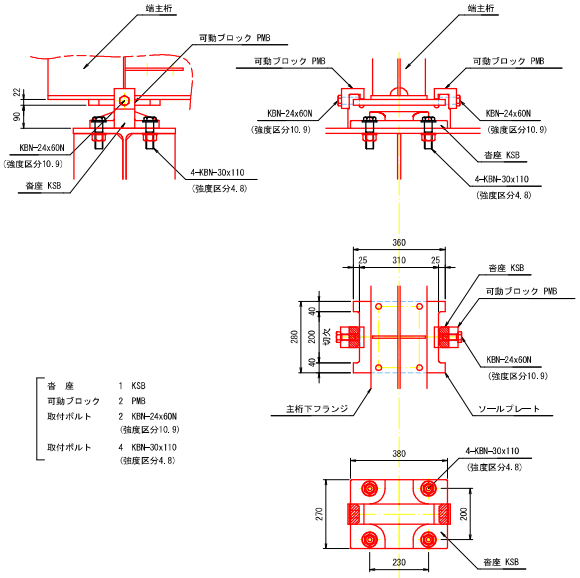
支　承　S=1:10

ＦＩＸ.



沓　座	1	KSB
固定ブロック	2	PFB
取付ボルト	2	KBN-24x60N (強度区分10.9)
取付ボルト	4	KBN-30x110 (強度区分4.8)

ＭＯＶ.



沓　座	1	KSB
可動ブロック	2	PMB
取付ボルト	2	KBN-24x60N (強度区分10.9)
取付ボルト	4	KBN-30x110 (強度区分4.8)

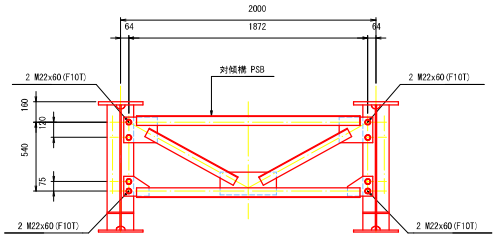
実施設計

	国災6年第352号
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 仮橋上部工詳細図(その1)
縮　尺	図示　　枚数　43 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

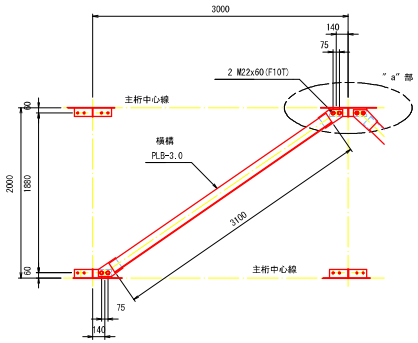
惣領大窪線２号橋　仮橋上部工詳細図(その2)

対傾構　S=1:20

支点部・中間部対傾構

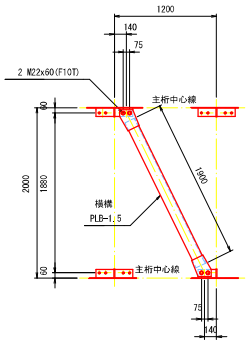


対傾構	1 PSB
取付ボルト	8 M22x60(F10T)

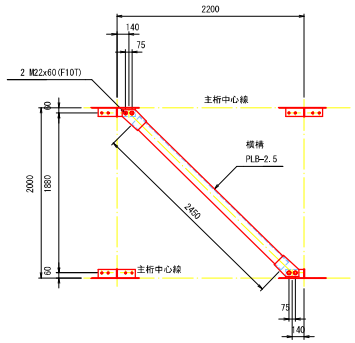


横　構	1 PLB-3.0
取付ボルト	4 M22x60(F10T)

横　構　S=1:30

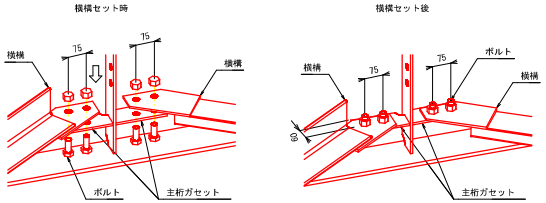


横　構	1 PLB-1.5
取付ボルト	4 M22x60(F10T)



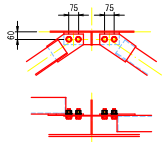
横　構	1 PLB-2.5
取付ボルト	4 M22x60(F10T)

イメージ図



主桁ガセット上面に横構を架設しボルト固定する。
横構は部材本体の向きが上下逆になる。

" a" 部 拡大図　S=1:20

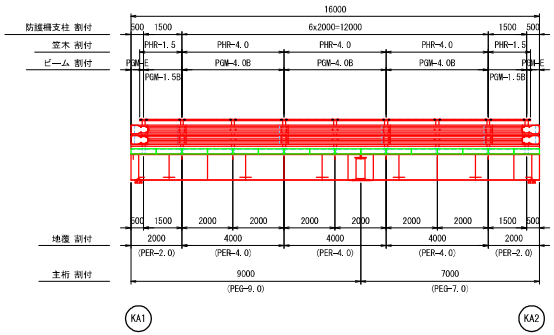


実施設計

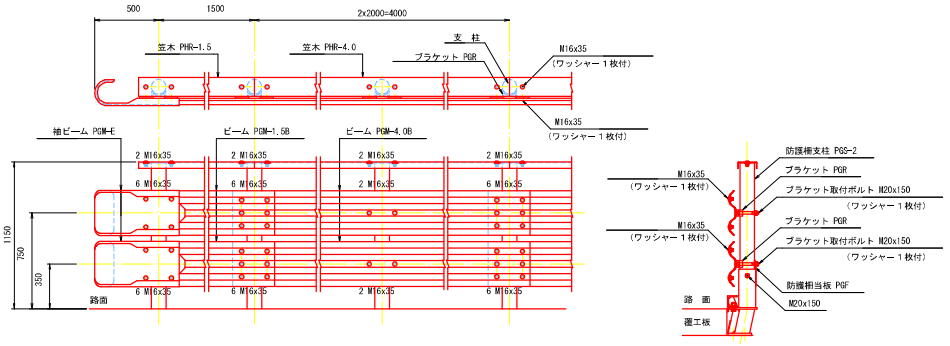
国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 仮橋上部工詳細図(その2)
縮　尺	図示　枚数　44 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷　見　市	

惣領大窪線２号橋　仮橋上部工詳細図(その3)

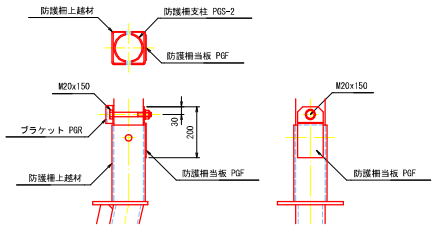
防護柵割付図　S=1:100



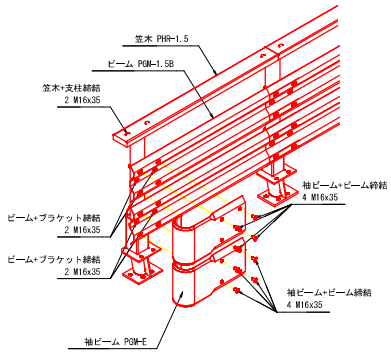
防護柵組立図　S=1:20



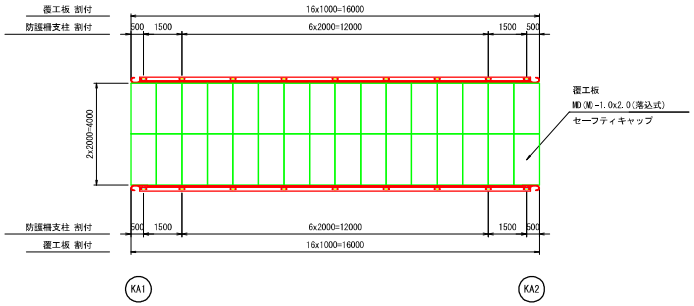
防護柵当板取付図　S=1:10



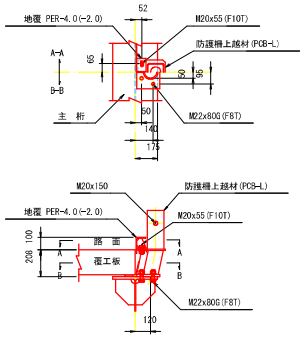
袖ビーム取合図　S=1:20



覆工板・防護柵支柱 割付図　S=1:100



地覆，防護柵上越材取付図　S=1:20



防護柵支柱	PGS-2
防護柵上越材	PCB-L
ボルト	4 M22x80G(F8T)
	2 M20x55(F10T)
	1 M20x150

実施設計

	国災6年第352号
件 名	国災6年第352号 市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋復旧工事
種 別	惣領大窪線２号橋 仮橋上部工詳細図(その3)
縮 尺	図 示
枚数	45 / 72

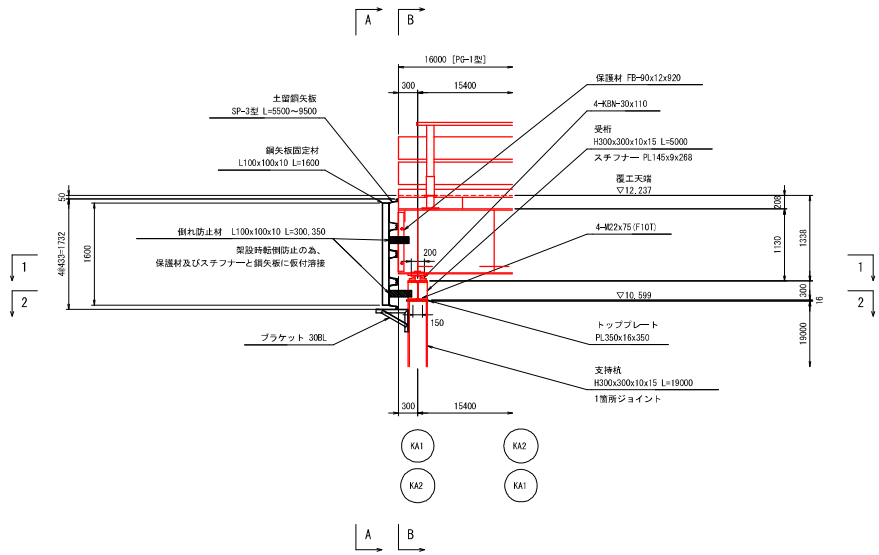
課長	係長	照査	設計	製図

図面

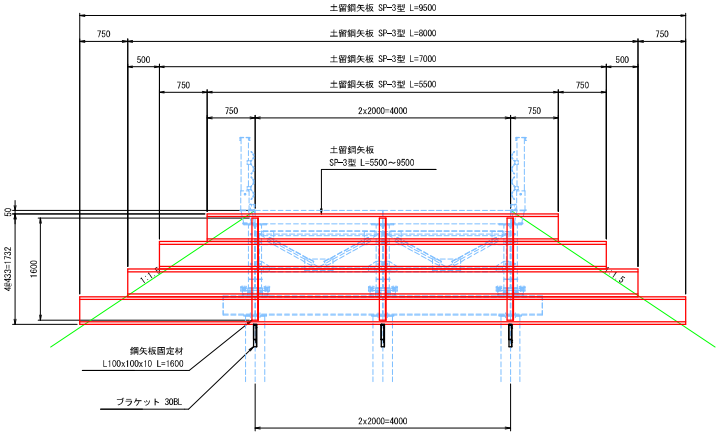
氷 見 市

惣領大窪線２号橋　仮橋下部工詳細図（その1）

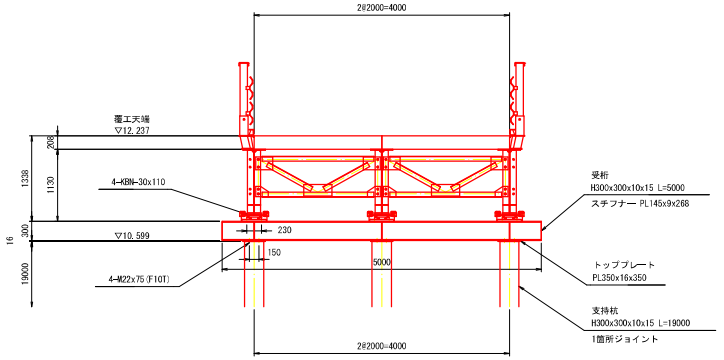
側　面　図　S=1:40



A–A 断面図　S=1:40

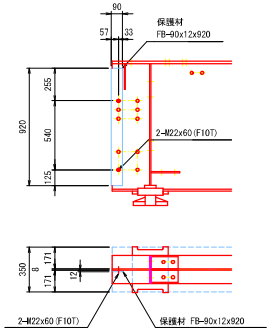


B–B 断面図　S=1:40



保護材詳細図　S=1:20

（端部用）



実施設計

【施工時注意事項】

1）土留鋼矢板施工時は、覆工板及び主桁本体（上部工）には溶接をしない事。
（溶接作業等の熱を与える作業をした場合は、覆工板・主桁本体（上部工）がスクラップとなります。）
2）土留鋼矢板施工時に仮付溶接する場合は、倒れ防止材（Ｌ１００Ｘ１００Ｘ１０）を使用する事。
倒れ防止材は、土留鋼矢板と保護材及びスチフナーと仮付溶接する。
（土留鋼矢板のセクション部に溶接した場合は、鋼矢板がスクラップとなります。）
3）鋼矢板背面土の流出が無い様、確実に埋戻しを行う事。

	国災6年第352号
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋 仮橋下部工詳細図（その1）
縮　尺	図示
枚数	46 / 72

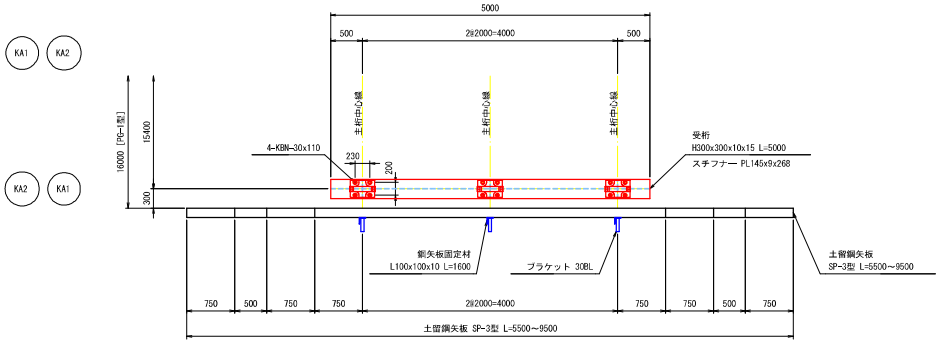
課長		係長		照査		設計		製図	

図面

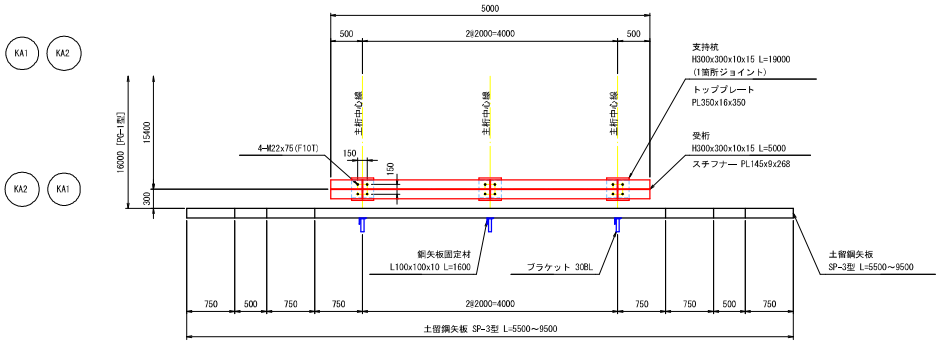
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　仮橋下部工詳細図(その2)

1-1 平面図　S=1:40



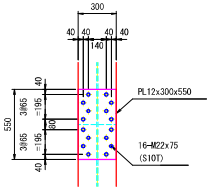
2-2 平面図　S=1:40



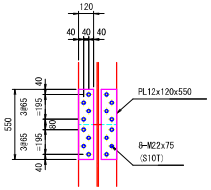
支持杭接合部 詳細図　S=1:20

（ H300x300x10x15 ）

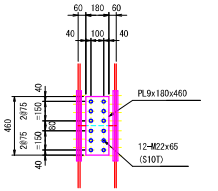
（ フランジ外面 ）



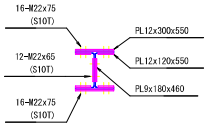
（ フランジ内面 ）



（ ウェブ面 ）



（ 平 面 図 ）



【施工時注意事項】

1）土留鋼矢板施工時は、覆工板及び主桁本体（上部工）には溶接をしない事。
（溶接作業等の熱を与える作業をした場合は、覆工板・主桁本体（上部工）がスクラップとなります。）
2）土留鋼矢板施工時に仮付溶接する場合は、倒れ防止材（Ｌ１００Ｘ１００Ｘ１０）を使用する事。
倒れ防止材は、土留鋼矢板と保護材及びスチフナーと仮付溶接する。
（土留鋼矢板のセクション部に溶接した場合は、鋼矢板がスクラップとなります。）
3）鋼矢板背面土の流出が無い様、確実に埋戻しを行う事。

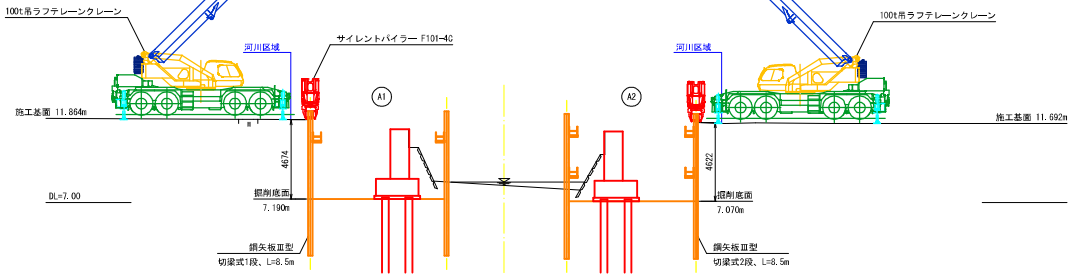
実施設計

国災6年第352号									
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事								
種　別	惣領大窪線２号橋 仮橋下部工詳細図(その2)								
縮　尺	図示		枚数	47 / 72					
課長		係長		照査		設計		製図	
						図面			

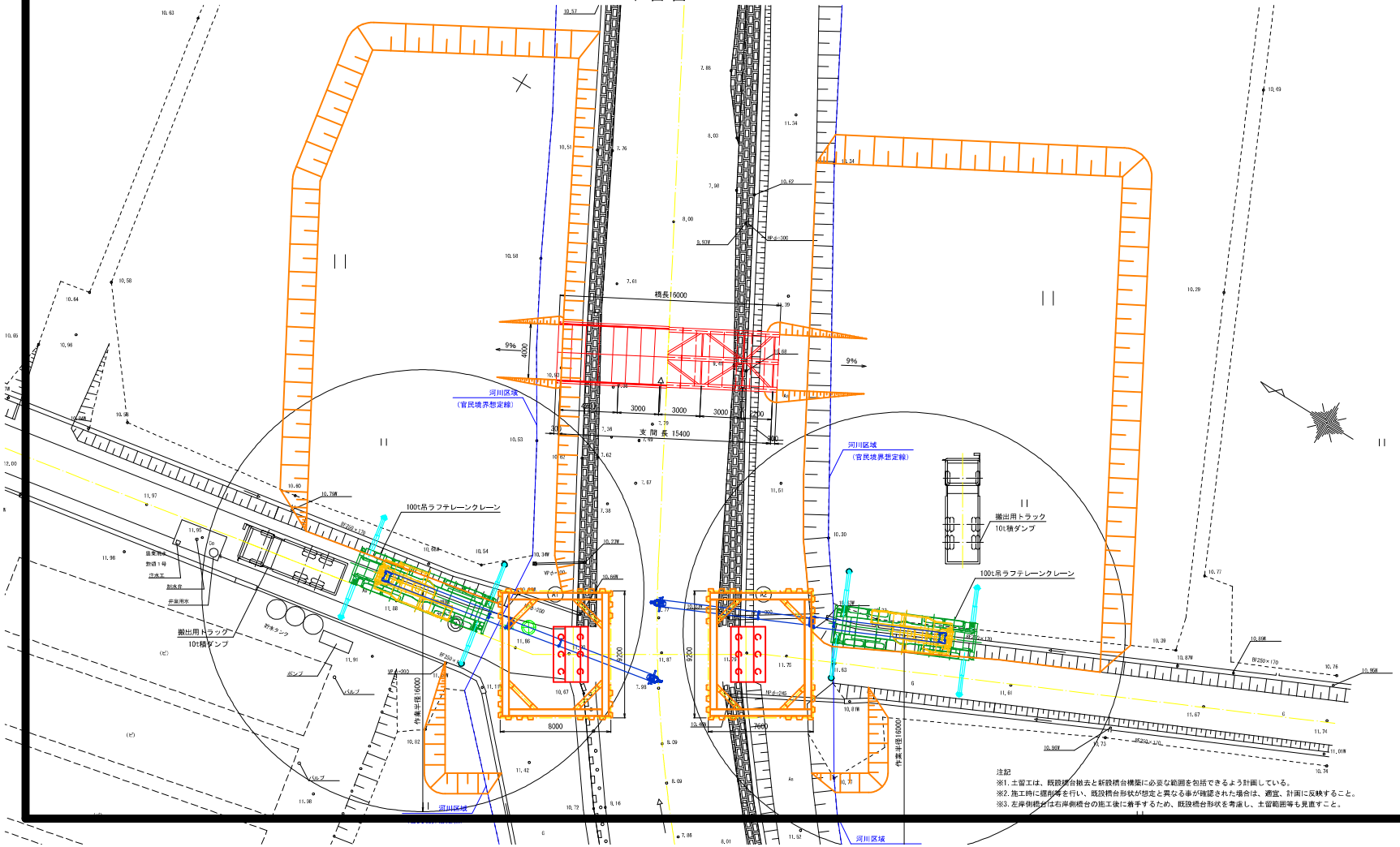
氷　見　市

惣領大窪線２号橋　土留工一般図

側面図　S=1:150



平面図　S=1:150



定格総荷重
GR-1000N-1（アウトリガー最大張出7.6m）　　単位(t)

ブーム長さ / 作業半径	13.7m	17.2m	20.7m	24.2m	27.7m
3.0 m	45.0	45.0	40.0	35.0	25.0
3.5 m	45.0	45.0	40.0	35.0	25.0
4.0 m	45.0	42.9	40.0	33.8	25.0
5.0 m	43.5	40.0	39.5	30.6	25.0
6.0 m	37.1	37.3	35.9	27.4	24.9
7.0 m	32.1	32.3	32.6	24.9	23.2
8.0 m	27.7	27.9	28.3	22.7	21.7
9.0 m	23.4	23.7	24.2	20.9	20.4
10.0 m	19.0	19.4	19.9	19.3	19.2
11.0 m		16.1	16.5	16.8	17.7
12.0 m		13.6	14.2	15.4	15.1
14.0 m		11.6	11.9	11.8	11.5
16.0 m			9.45	9.35	9.05
18.0 m				7.60	7.35
20.0 m				6.30	6.05
21.0 m				5.80	5.50
22.0 m					5.05
θ（°）	0～84				

θ：ブーム仰度の範囲（無負荷時）

【サイレントパイラー吊上時】

サイレントパイラー	5.80	t
フック重量	0.34	t
吊上最大重量	6.14	t

【鋼矢板吊上時】

鋼矢板Ⅲ型 L=8.5m	0.51	t
フック重量	0.34	t
吊上最大重量	0.85	t

注記
※1. 土留工は、既設橋台撤去と新設橋台構築に必要な範囲を包括できるよう計画している。
※2. 施工時に掘削等を行い、既設橋台形状が想定と異なる事が確認された場合は、適宜、計画に反映すること。
※3. 左岸側橋台は右岸側橋台の施工後に着手するため、既設橋台形状を考慮し、土留範囲等も見直すこと。

実施設計

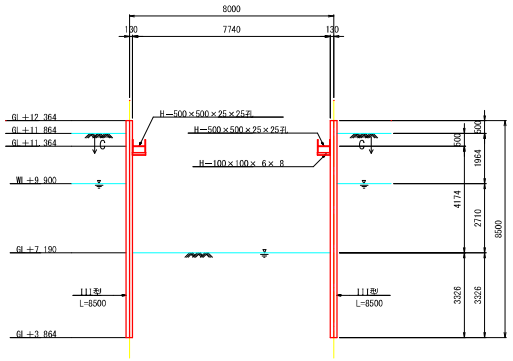
	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　土留工一般図
縮尺	図示　　枚数　48 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

惣領大窪線２号橋　土留工詳細図(その1)

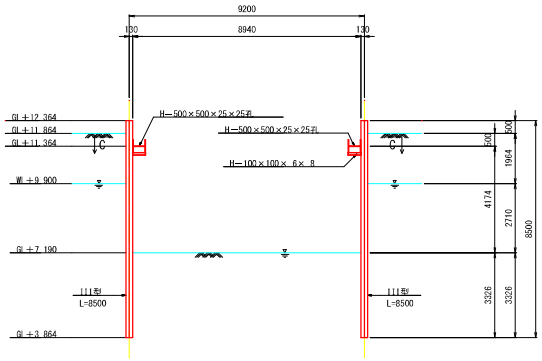
S=1:100

A1側

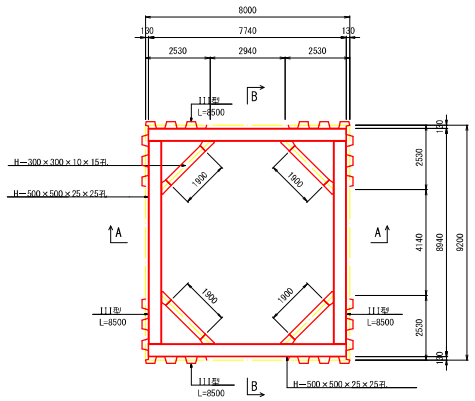
断面図
A-A



断面図
B-B



平面図
C-C



主要部材数量表

部材名	寸法	単位	数量	単位質量	質量	備考
土留め壁(鋼矢板)	III型	m	731.000	60.0kg/m	43.860t	
計					43.860t	
切ばり支保工(腹起し)	H－500×500×25×25孔	m	31.360	300.0kg/m	9.408t	
切ばり支保工(隅火打ち)	H－300×300×10×15孔	m	6.748	100.0kg/m	0.675t	
計					10.083t	

設計条件

対象構造物		橋脚
掘削面積		7.740m × 8.940m
掘削深さ		7.190m
水位		WL＋9.900m
土圧	安定計算	ランキン
	断面計算	断面計算用土圧
水圧		三角形
地表面上載荷重		10.00 kN/m2
切ばりの温度軸力		－

実施設計

	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋 土留工詳細図(その1)
縮尺	S=1:100
枚数	49 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

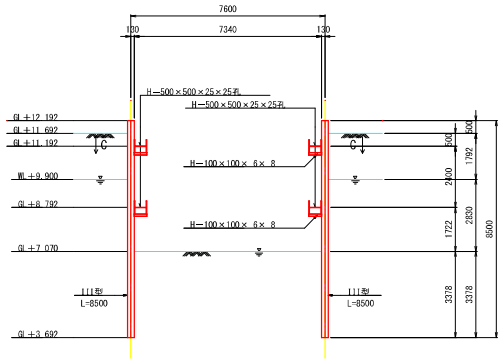
氷見市

惣領大窪線２号橋　土留工詳細図(その2)

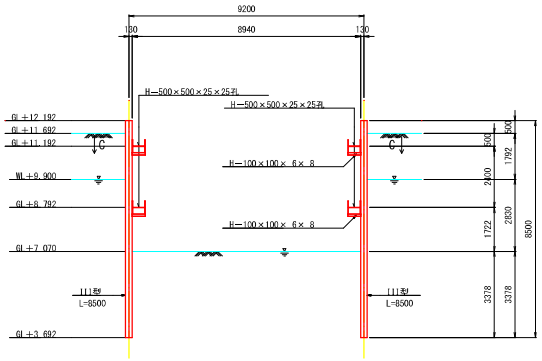
S=1:100

A2側

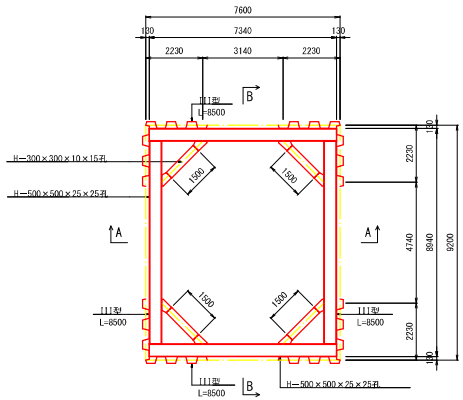
断面図
A-A



断面図
B-B



平面図
C-C



主要部材数量表

部材名	寸法	単位	数量	単位質量	質量	備考
土留め壁(鋼矢板)	III型	m	714.000	60.0kg/m	42.840t	
計					42.840t	
切ばり支保工(腹起し)	H-500×500×25×25孔	m	61.120	300.0kg/m	18.336t	
切ばり支保工(隅火打ち)	H-300×300×10×15孔	m	10.104	100.0kg/m	1.010t	
計					19.346t	

設計条件

対象構造物		橋脚
掘削面積		7.340m × 8.940m
掘削深さ		7.070m
水位		WL+9.900m
土圧	安定計算	ランキン
	断面計算	断面計算用土圧
水圧		三角形
地表面上載荷重		10.00 kN/m2
切ばりの温度軸力		-

実施設計

	国災6年第352号
件名	国災6年第352号 市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋 土留工詳細図(その1)
縮尺	S=1:100
枚数	50 / 72

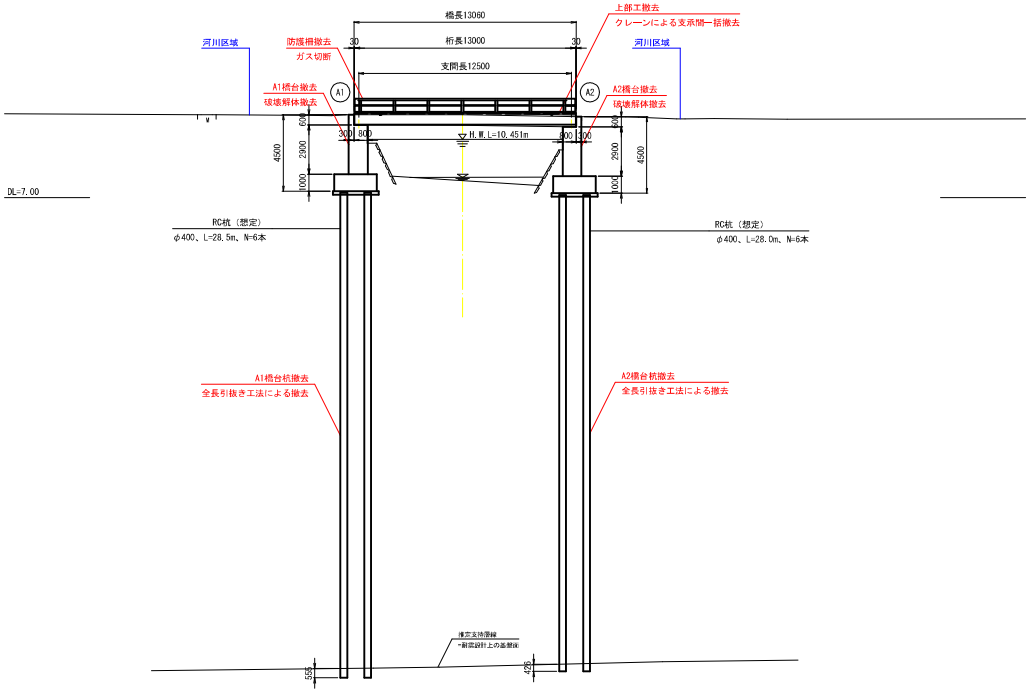
課長	係長	照査	設計	製図

図面

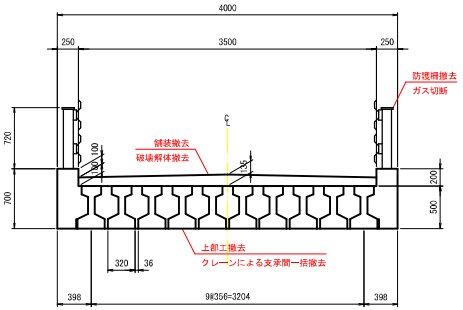
氷見市

惣領大窪線２号橋　既設橋撤去一般図

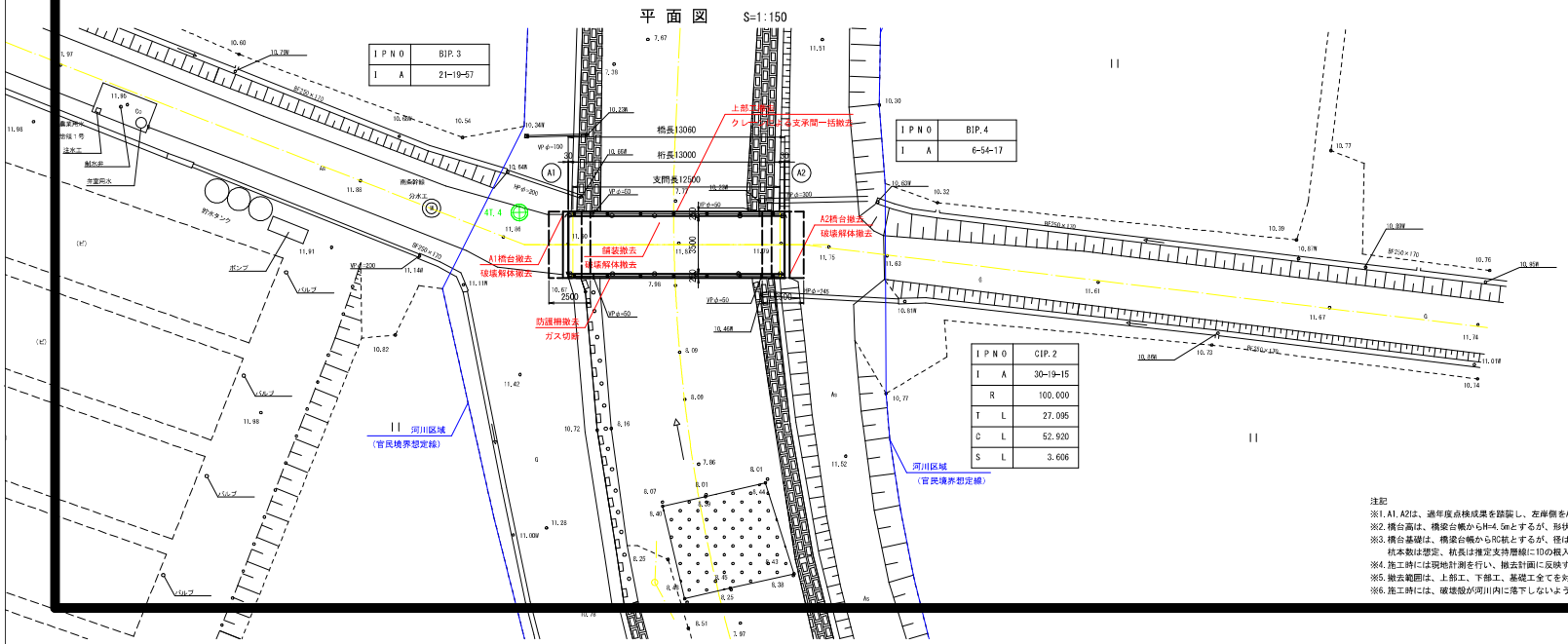
側面図　S=1:150



断面図　S=1:30



平面図　S=1:150



設計条件一覧

項　目	設　計　条　件	
橋梁名	惣領大窪線２号橋	
交差物件	二級河川仏生寺川	
路線名	惣領大窪線	
道路規格	第3種第5級（想定）	
設計速度	V=30km/h（想定）	
橋長	13.06m	
桁長	13.00m	
支間長	12.50m	
幅員構成	地覆 0.25m ＋ 車道 3.5m ＋ 地覆 0.25m ＝ 総幅員 4.00m	
斜角	左90° 00′ 00″ 、右90° 00′ 00″	
上部工形式	プレテンション方式Ｉ桁橋	
下部工形式	逆Ｔ式橋台	
基礎形式	RC杭（想定）	
設計荷重	活荷重	TL-14
	積雪荷重	3.50kN/m2（Hs=1.0m）
耐荷性能条件	橋の重要度	A種の橋
	地域別補正係数	しばしば大地震が起こった地域（A2地域）
	地盤種別	軟弱地盤（Ⅲ種地盤相当）
	設計水平震度(L1)	kh=0.35
耐久性能条件	塩害対策区分	該当無し（飯雪、飛来塩分、凍結防止剤散布 無）
上部工反力	A1、A2橋台：死荷重Rd= 450kN、活荷重RL= 250kN	
舗装厚	アスファルト舗装 t=112mm（設計計算上はt=135mm）	
単位体積重量	土　砂	19.0kN/m3
	鉄筋コンクリート	24.5kN/m3
	アスファルト舗装	22.5kN/m3
準拠基準	鋼道路橋設計示方書（昭和39年 日本道路協会）	
	プレストレストコンクリート道路橋示方書（昭和43年 日本道路協会）	
	道路橋下部構造設計指針（昭和43年 日本道路協会）	
	道路橋示方書 Ⅰ-Ⅴ 編（平成24年 日本道路協会）	
	設計要領【道路編】（令和4年 北陸地方整備局）	

撤去方針一覧

項　目	解　体　条　件
防護柵	ガス切断
舗装	油圧ブレーカーによる破壊解体工法
上部工	ワイヤソーによるブロック解体工法
下部工	油圧ブレーカーによる破壊解体工法
基礎工	低振動フレキシブルケーシング併用ウォータージェットによる引抜き工法

実施設計

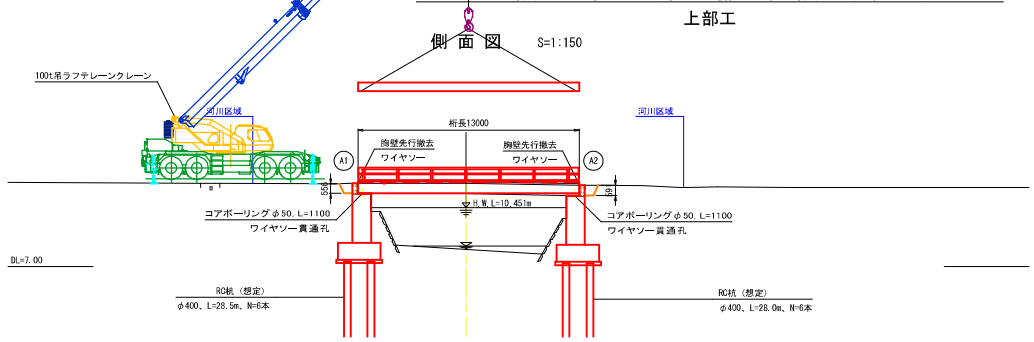
注記
※1. A1, A2は、過年度点検成果を踏襲し、左岸側をA1、右岸側をA2とする。
※2. 橋台高は、橋梁台帳からH=4.5mとするが、形状は想定である。
※3. 橋台基礎は、橋梁台帳からRC杭とするが、径はφ400を想定し、
杭本数は想定、杭長は推定支持層線に1Dの根入れを考慮した長さを想定する。
※4. 施工時には現地計測を行い、撤去計画に反映すること。
※5. 撤去範囲は、上部工、下部工、基礎工全てを対象とする。
※6. 施工時には、破壊殻が河川内に落下しないよう、留意すること。

国災6年第352号								
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種　別	惣領大窪線２号橋　既設橋撤去一般図							
縮　尺	図示			枚数	51 / 72			
課長		係長		照査		設計		製図
						図面		
氷見市								

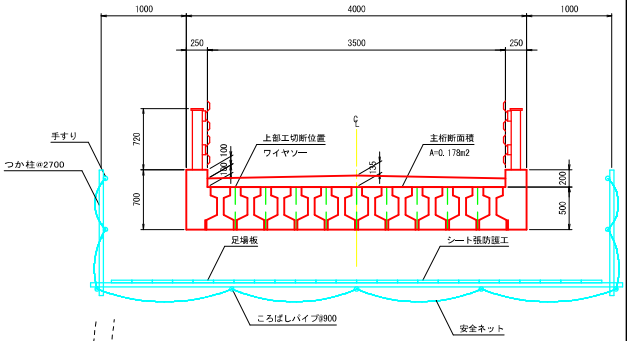
惣領大窪線２号橋　撤去要領図（その1）

上部工

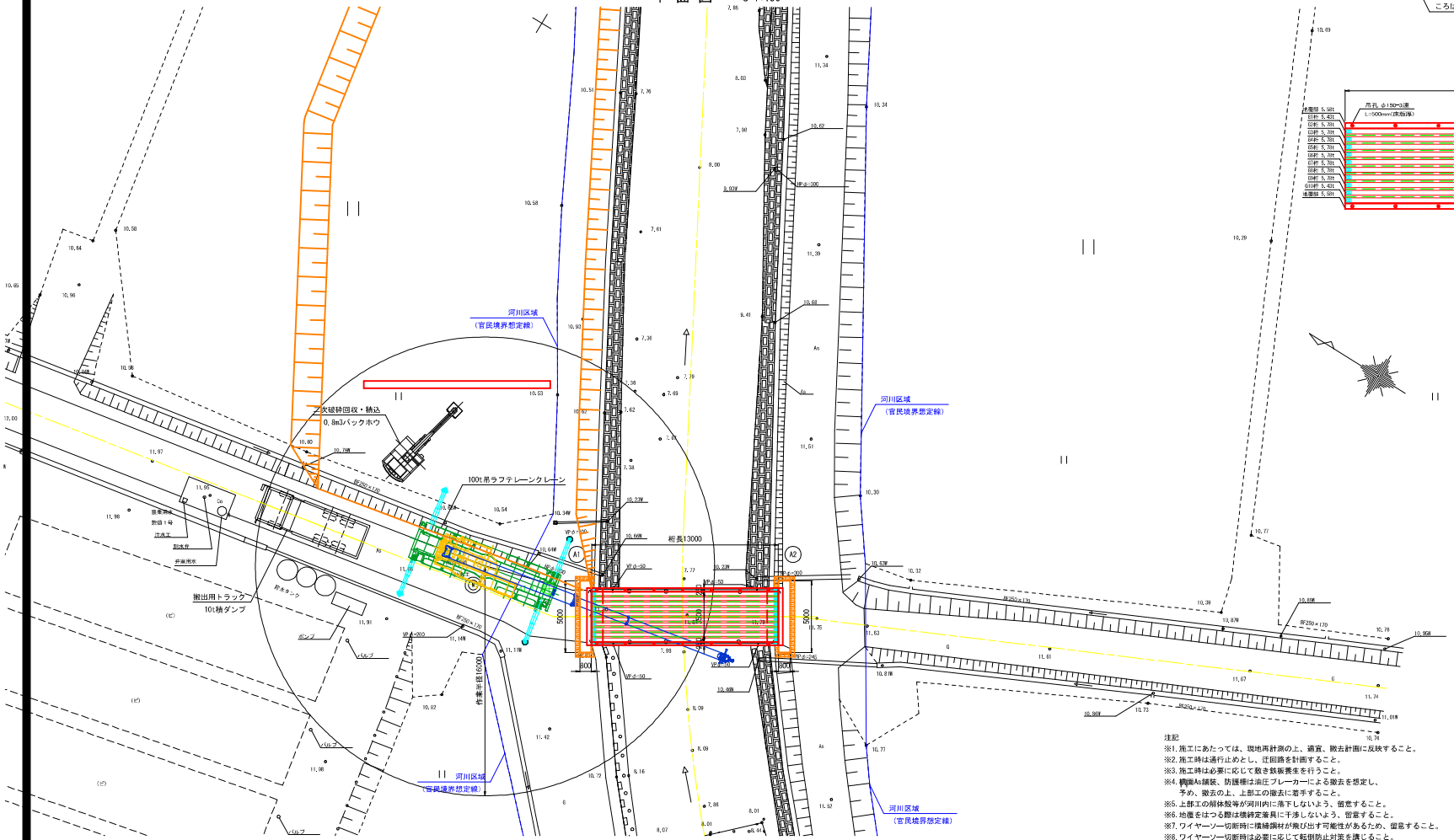
側面図　S=1:150



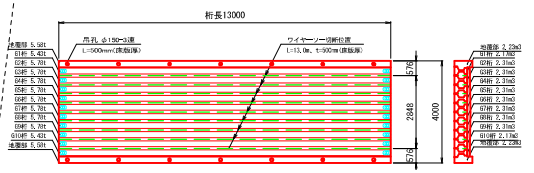
断面図　S=1:30



平面図　S=1:150



撤去詳細図　S=1:100



定格総荷重

GR-1000N-1（アウトリガー最大張出7.8m）　　単位（t）

ブーム長さ / 作業半径	13.7m	17.2m	20.7m	24.2m	27.7m
3.0 m	45.0	45.0	40.0	35.0	25.0
3.5 m	45.0	45.0	40.0	35.0	25.0
4.0 m	45.0	42.9	40.0	33.8	25.0
5.0 m	43.5	40.0	39.6	30.6	25.0
6.0 m	37.1	37.3	35.9	27.4	24.9
7.0 m	32.1	32.3	32.6	24.9	23.2
8.0 m	27.7	27.9	28.3	22.7	21.7
9.0 m	23.4	23.7	24.2	20.9	20.4
10.0 m	19.0	19.4	19.9	19.3	19.2
11.0 m		16.1	16.5	16.8	17.7
12.0 m		13.6	14.2	15.4	15.1
14.0 m		11.6	11.9	11.8	11.5
16.0 m			9.45	9.35	9.05
18.0 m				7.60	7.35
20.0 m				6.30	6.05
21.0 m				5.80	5.50
22.0 m					5.05
θ（°）	0～84				

θ：ブーム角度の範囲（無負荷時）

上部工主桁重量	5.78	t
フック重量	0.34	t
吊上最大重量	6.12	t

注記

※1. 施工にあたっては、現地再計測の上、適宜、撤去計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めとし、迂回路を計画すること。
※3. 施工時は必要に応じて散き鉄板養生を行うこと。
※4. 橋面As舗装、防護柵は油圧ブレーカーによる撤去を想定し、予め、撤去の上、上部工の撤去に着手すること。
※5. 上部工の解体殻等が河川内に落下しないよう、留意すること。
※6. 地覆をはつる際は橋綿定着具に干渉しないよう、留意すること。
※7. ワイヤーソー切断時に橋綿鋼材が飛び出す可能性があるため、留意すること。
※8. ワイヤーソー切断時は必要に応じて転倒防止対策を講じること。

実施設計

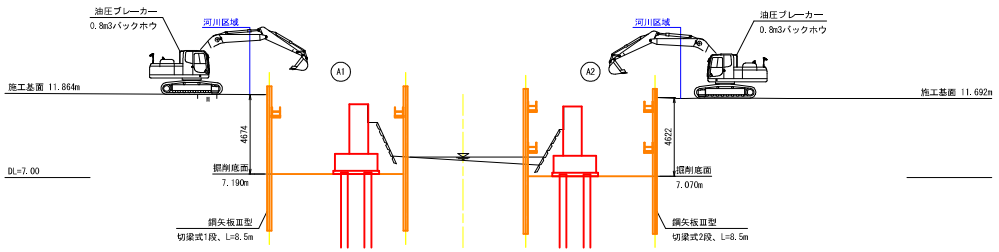
	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　撤去要領図（その1）
縮尺	図示
枚数	52 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷見市

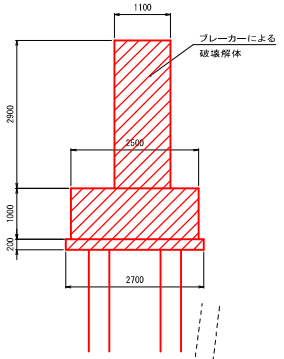
惣領大窪線２号橋　撤去要領図(その2)

下部工

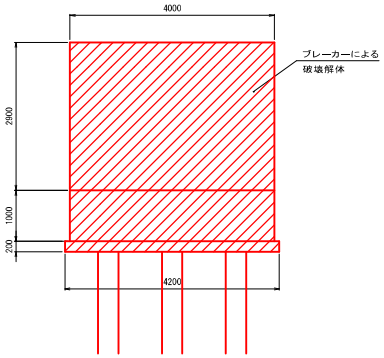
側面図　S=1:150



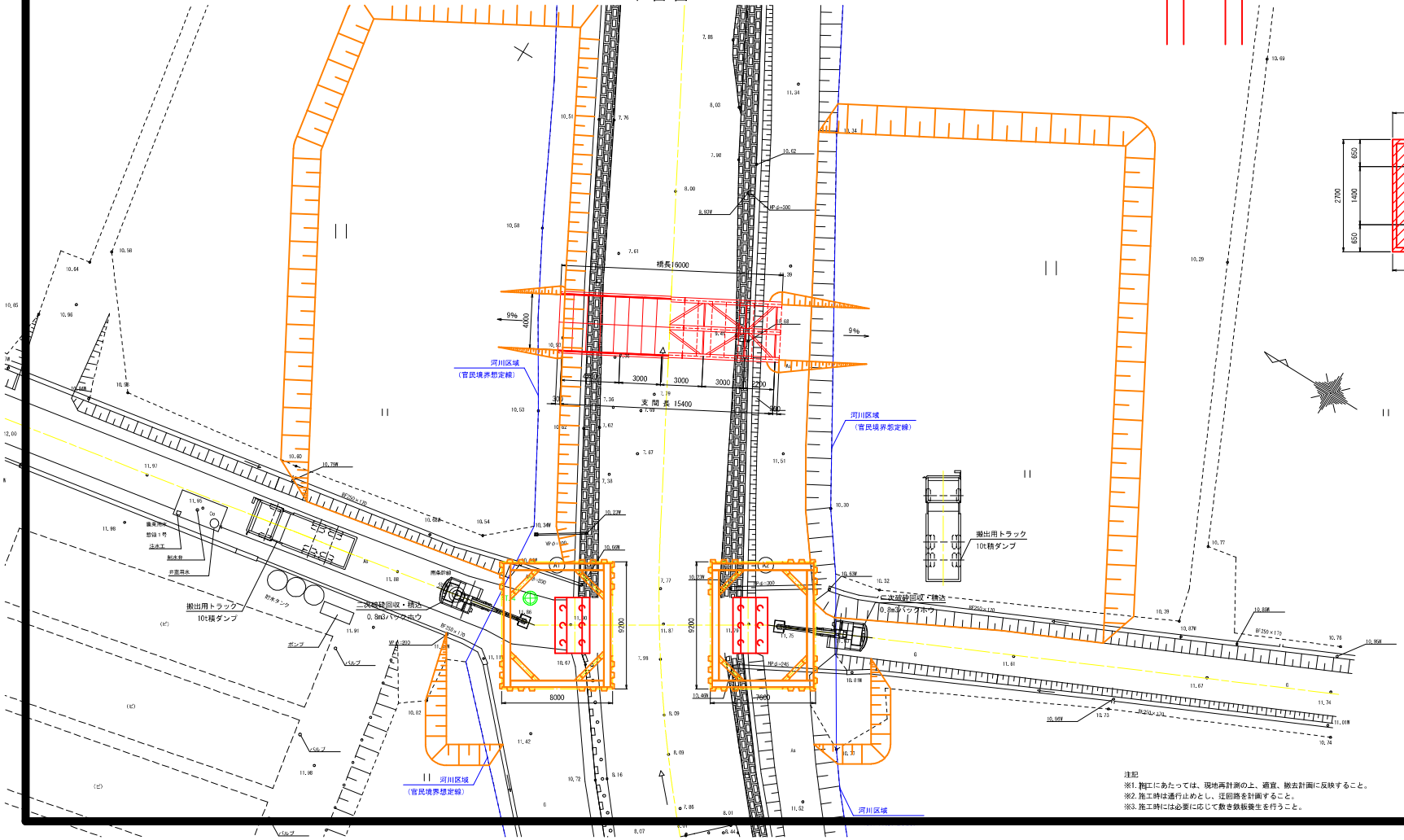
断面図　S=1:50



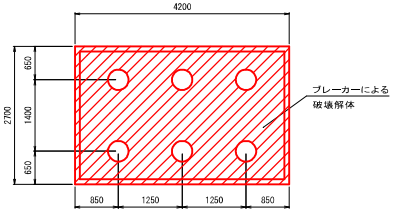
正面図　S=1:50



平面図　S=1:150



平面図　S=1:50



実施設計

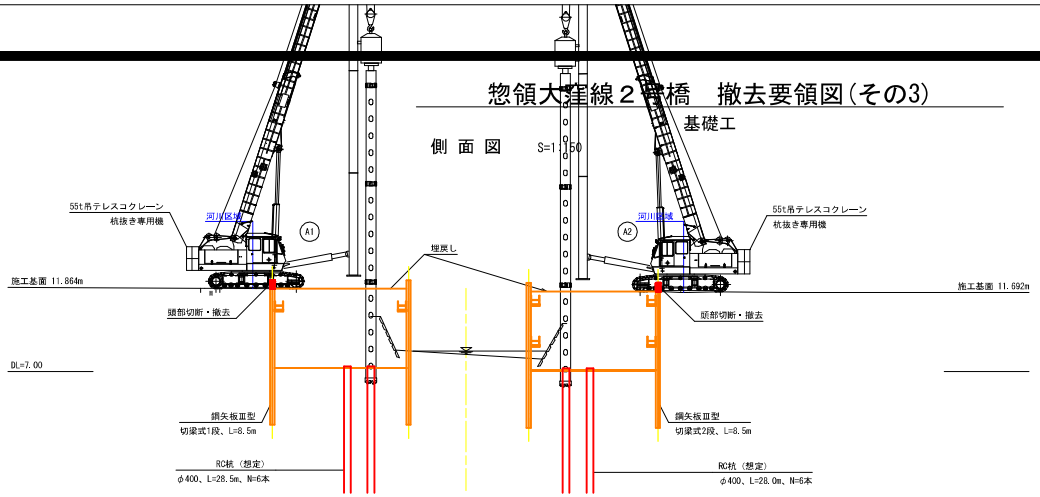
注記
※1. 施工にあたっては、現地再計測の上、適宜、撤去計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めとし、迂回路を計画すること。
※3. 施工時には必要に応じて数き鉄板養生を行うこと。

国災6年第352号								
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種別	惣領大窪線２号橋　撤去要領図(その2)							
縮尺		図示		枚数		53 / 72		
課長		係長		照査		設計		製図
図面								
氷見市								

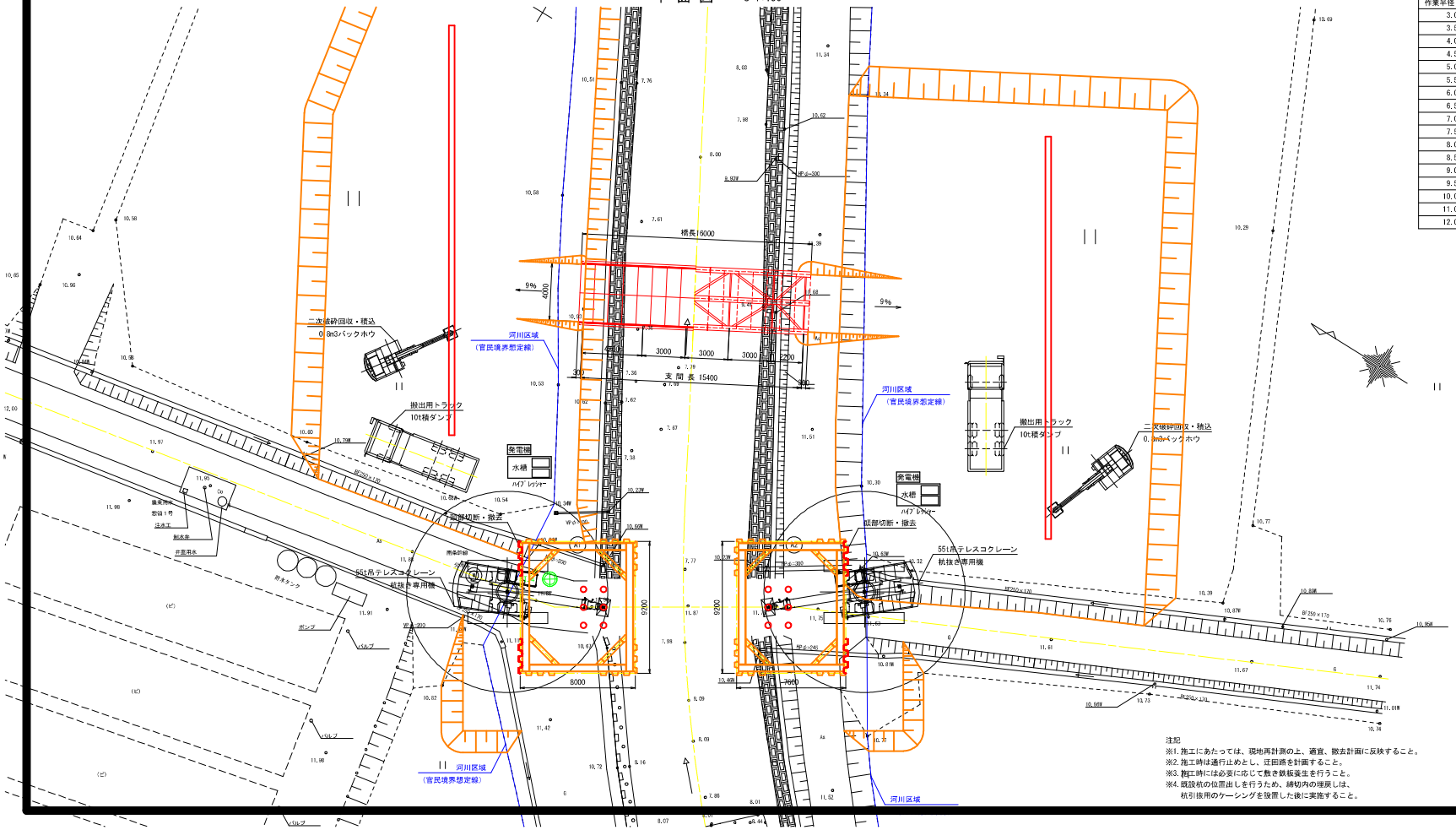
惣領大窪線２号橋　撤去要領図（その3）

基礎工

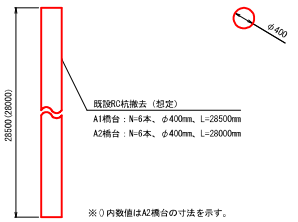
側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



側 面 図　S=1:50　　正 面 図　S=1:50



定格総荷重
TK550G(13.5tカウンタウエイト)　　単位(t)

ブーム長さ / 作業半径	10.0m	16.7m	23.4m	30.1m
3.0 m	55.0	28.0	22.0	14.0
3.5 m	50.0	28.0	22.0	14.0
4.0 m	42.5	28.0	22.0	14.0
4.5 m	36.5	28.0	22.0	14.0
5.0 m	31.7	28.0	22.0	14.0
5.5 m	26.9	26.7	22.0	14.0
6.0 m	24.8	23.1	22.0	14.0
6.5 m	21.8	20.3	20.2	14.0
7.0 m	19.1	18.3	17.9	13.6
7.5 m	12.5	16.6	16.0	13.2
8.0 m	7.7m/11.9	15.2	14.5	12.9
8.5 m		13.9	13.3	12.5
9.0 m		12.8	12.2	12.1
9.5 m		11.9	11.4	11.5
10.0 m		11.0	10.6	11.0
11.0 m		9.5	9.3	9.2
12.0 m		8.3	8.1	8.1

リーダー等	7.53t
ケーシング重量	6.47t
フック重量	0.40t
吊上最大重量	14.40t

注記
※1. 施工にあたっては、現地再計測の上、適宜、撤去計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めとし、迂回路を計画すること。
※3. 施工時には必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※4. 既設杭の位置出しを行うため、締切内の埋戻しは、杭引抜用のケーシングを設置した後に実施すること。

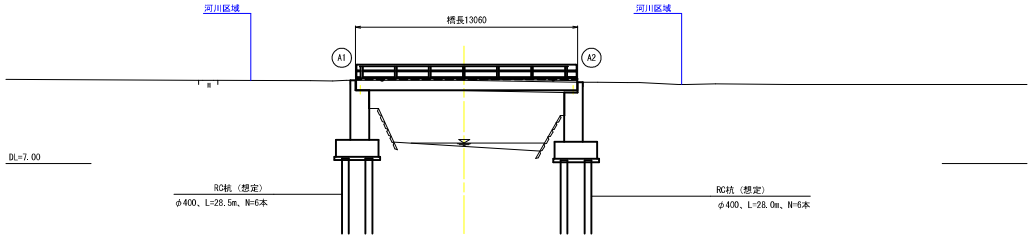
実施設計

	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　撤去要領図（その3）
縮尺	図示　　枚数　54 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
	図面
	氷見市

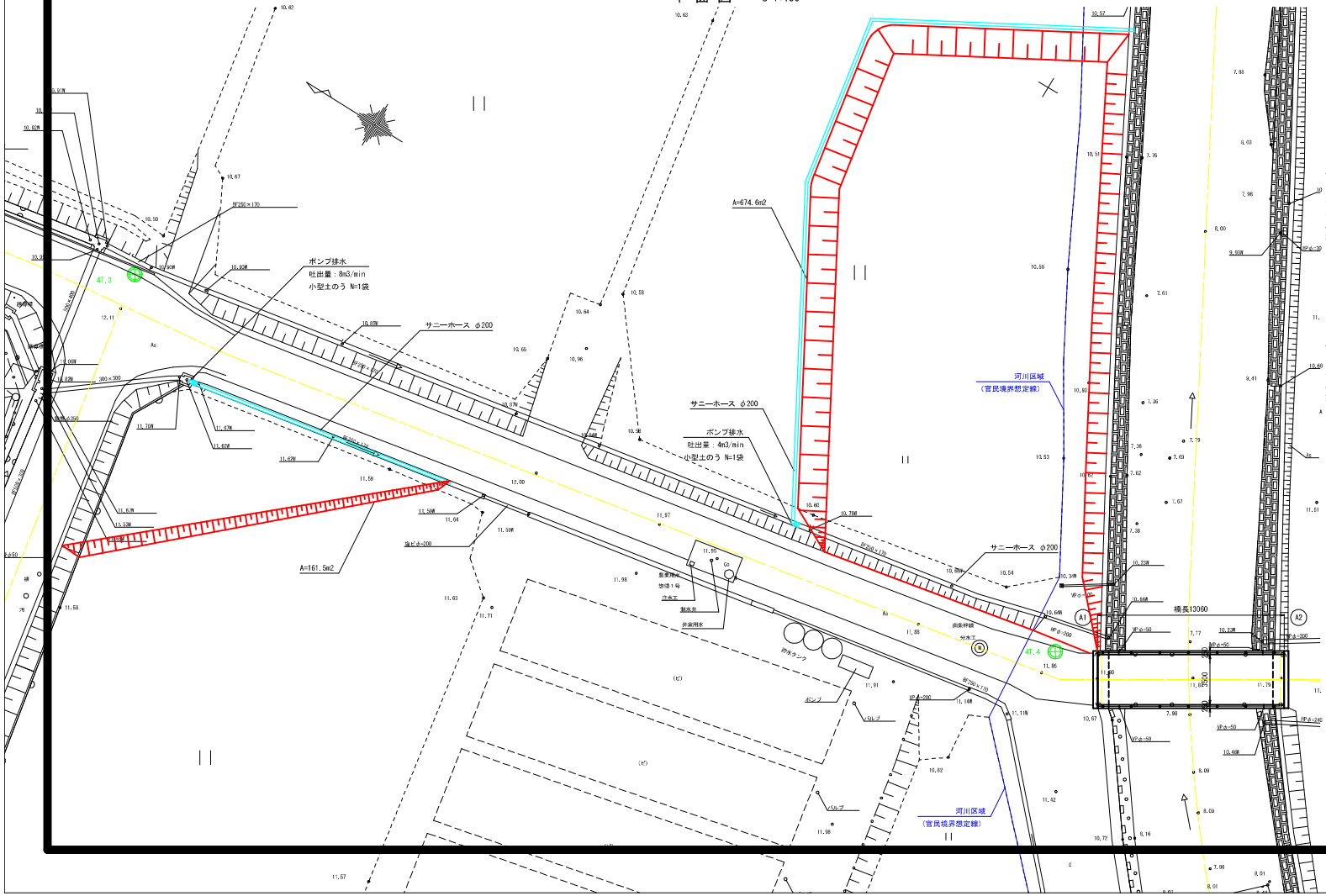
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その1)

STEP-1 周辺ヤード造成

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
第2出水期		
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
第3出水期		
	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

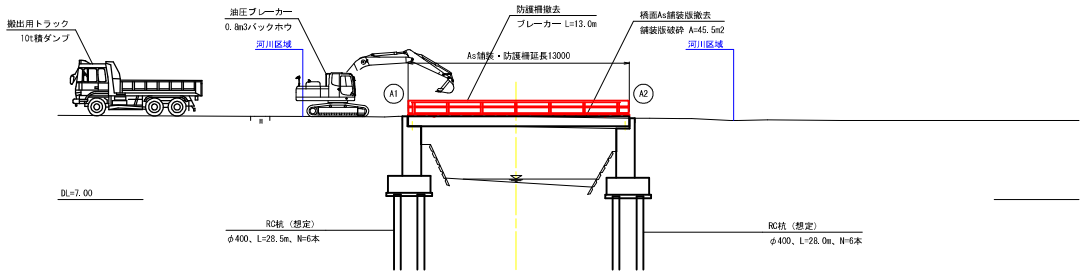
実施設計

国災6年第352号								
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その1)							
縮　尺	図示		枚数	55 / 72				
課長		係長		照査		設計		製図
図面								
氷見市								

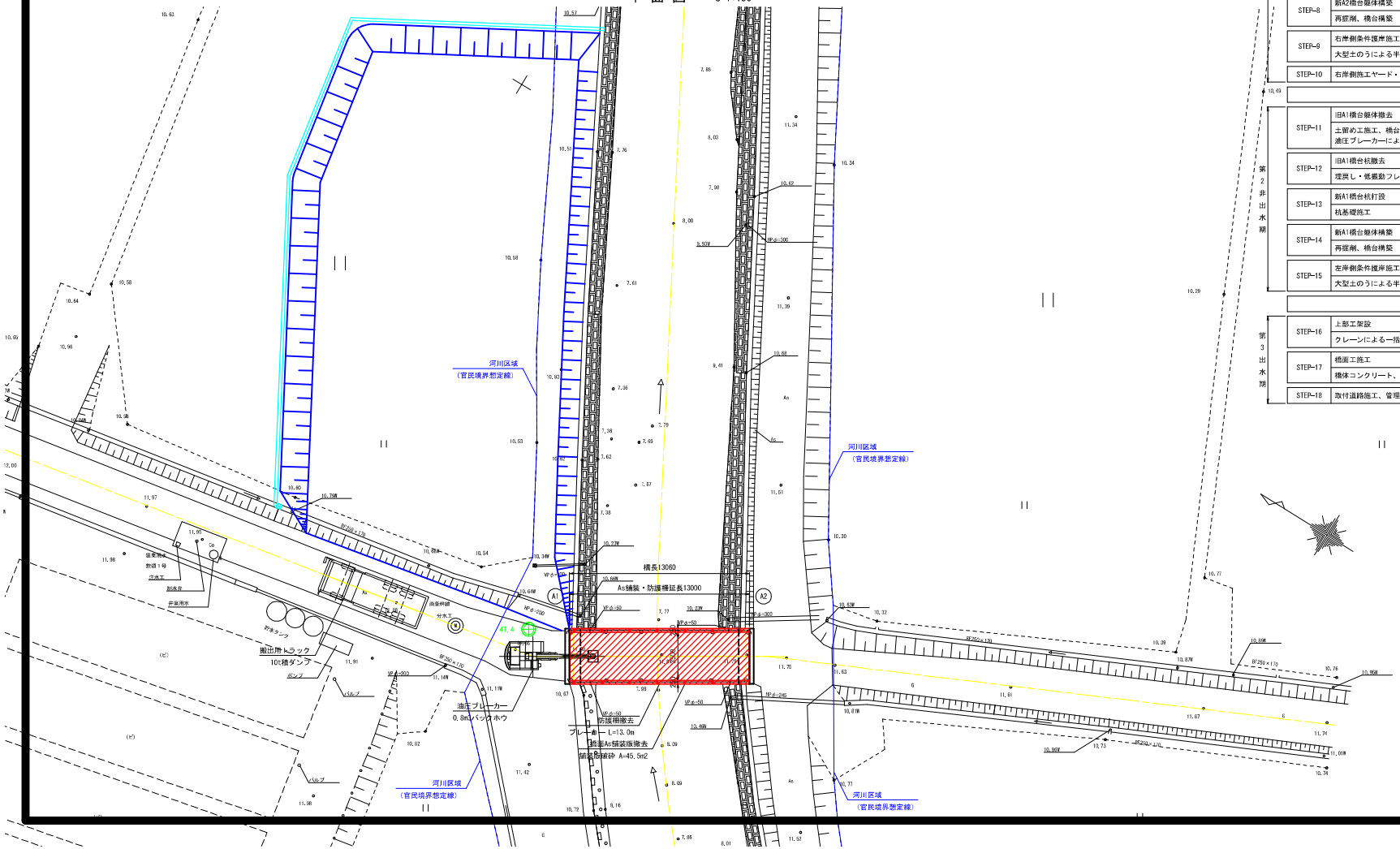
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その2)

STEP-2 橋面工撤去

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる壁壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
		第2出水期
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる壁壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
		第3出水期
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

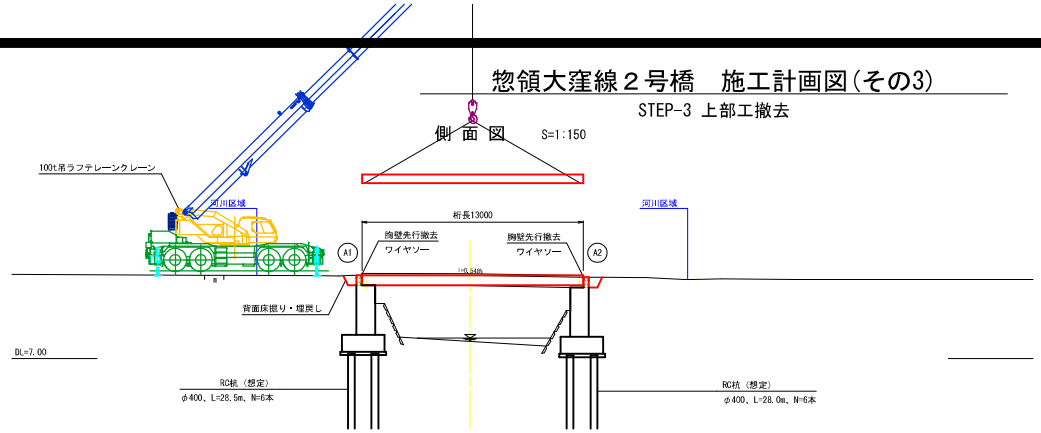
実施設計

	国災6年第352号
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その2)
縮　尺	図示　枚数　56 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

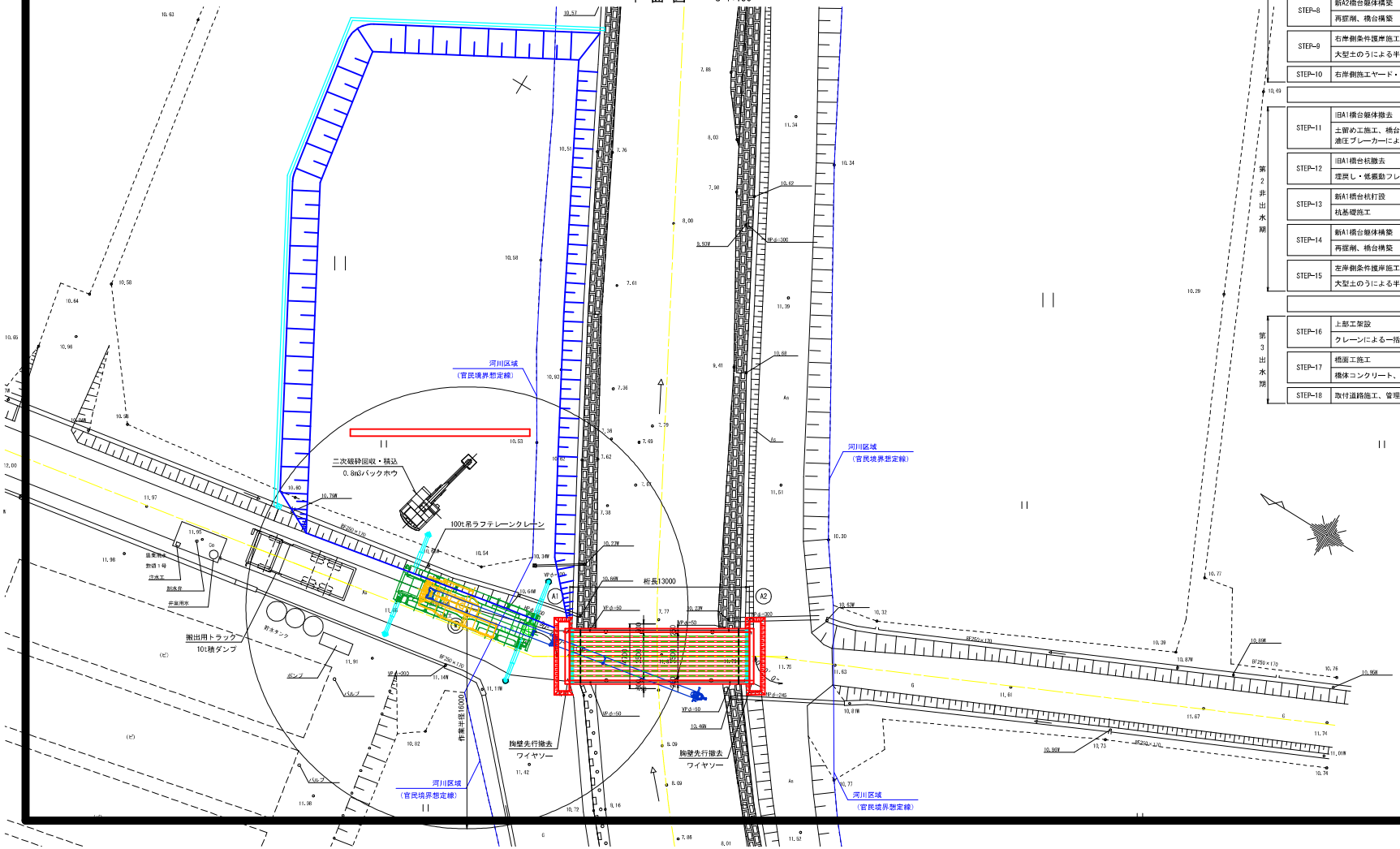
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その3)

STEP-3 上部工撤去

側面図　S=1:150



平面図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
		第2出水期
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
		第3出水期
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確認し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

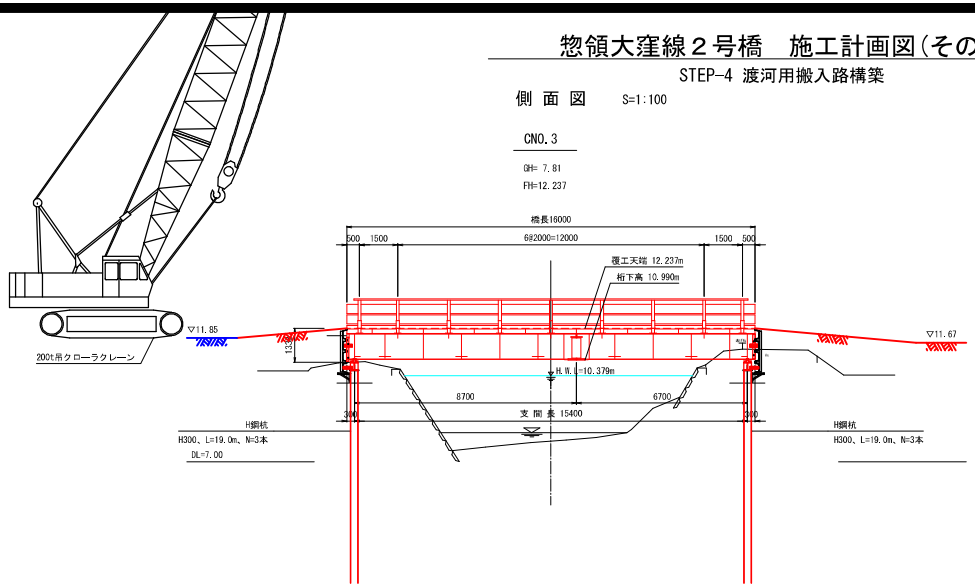
実施設計

	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その3)
縮尺	図示
枚数	57 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

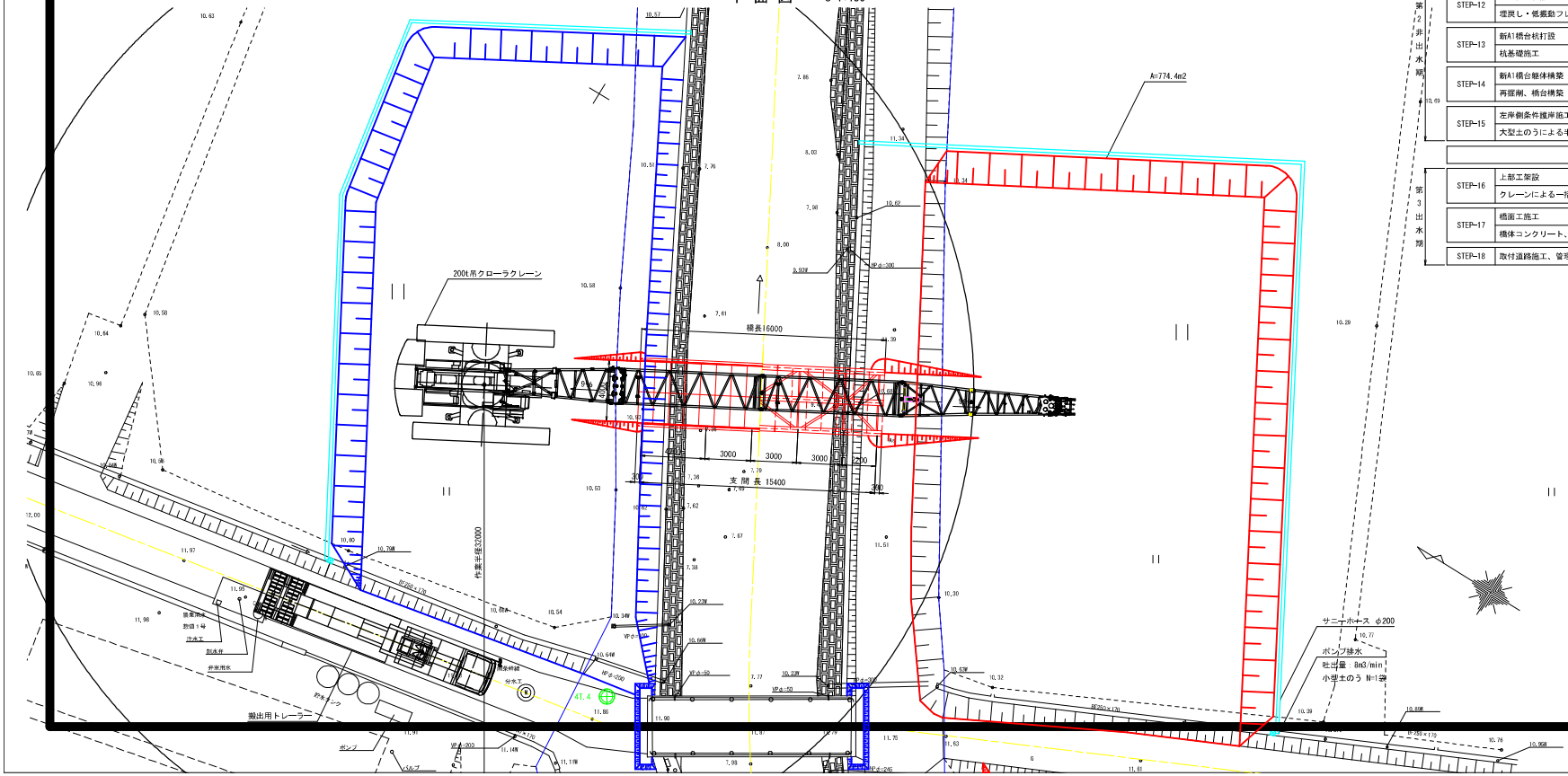
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その4)

STEP-4 渡河用搬入路構築

側 面 図　S=1:100



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
第2出水期		
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
第3出水期		
	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

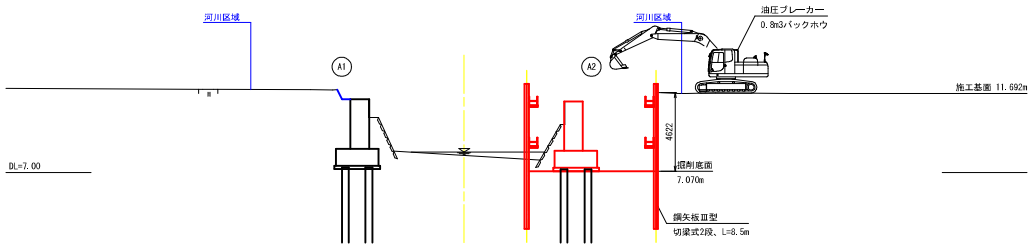
実施設計

国災6年第352号								
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その4)							
縮　尺	図 示		枚数	58 / 72				
課長		係長		照査		設計		製図
図面								
氷見市								

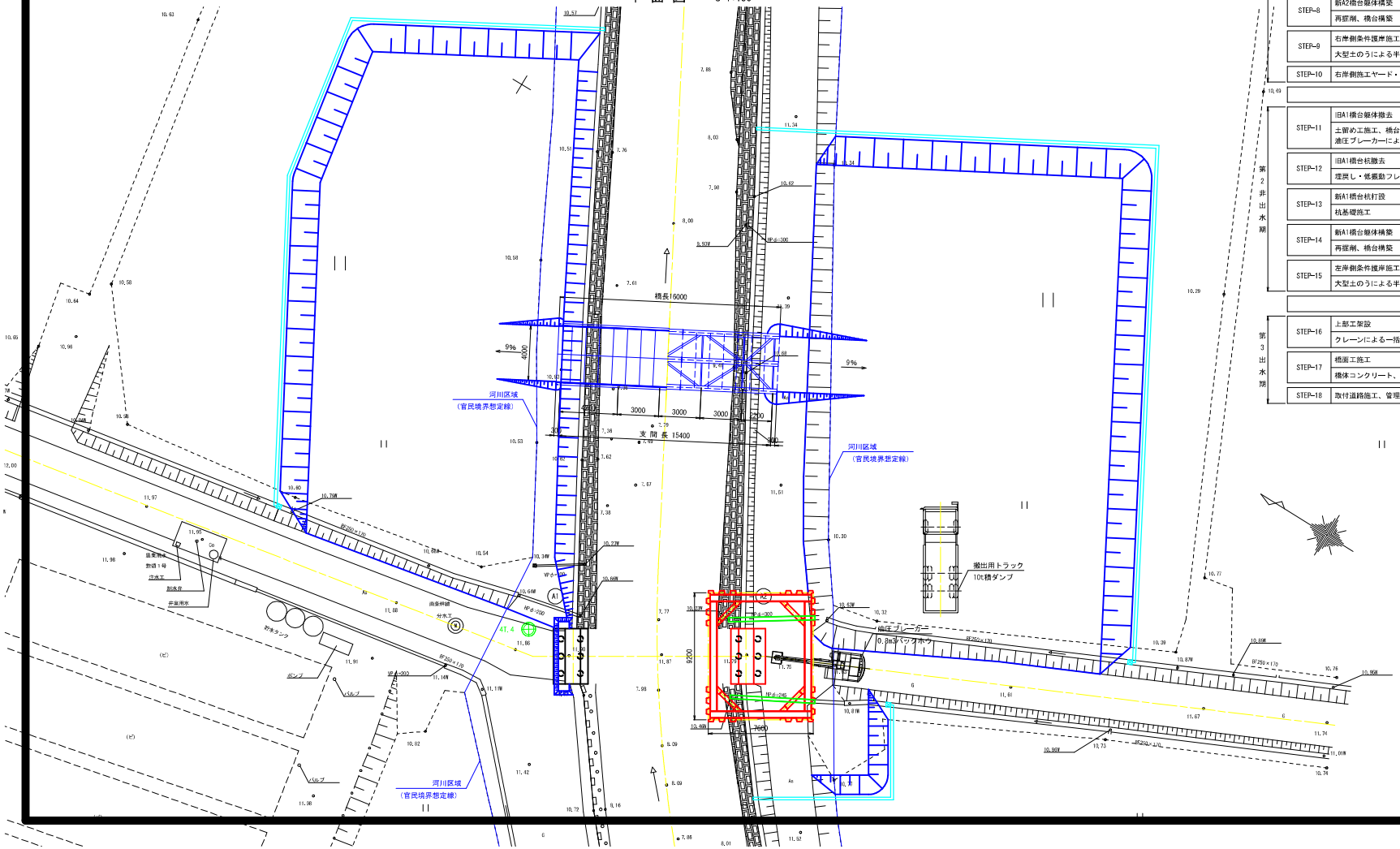
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その5)

STEP-5 旧A2橋台躯体撤去

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
	第2出水期	
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	第3出水期	
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて散き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

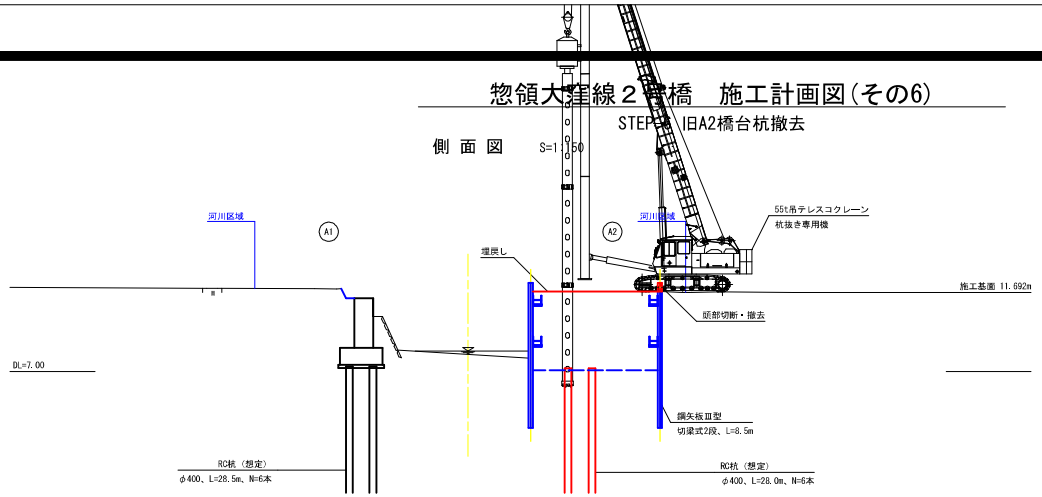
実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その5)
縮　尺	図示　枚数　59 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

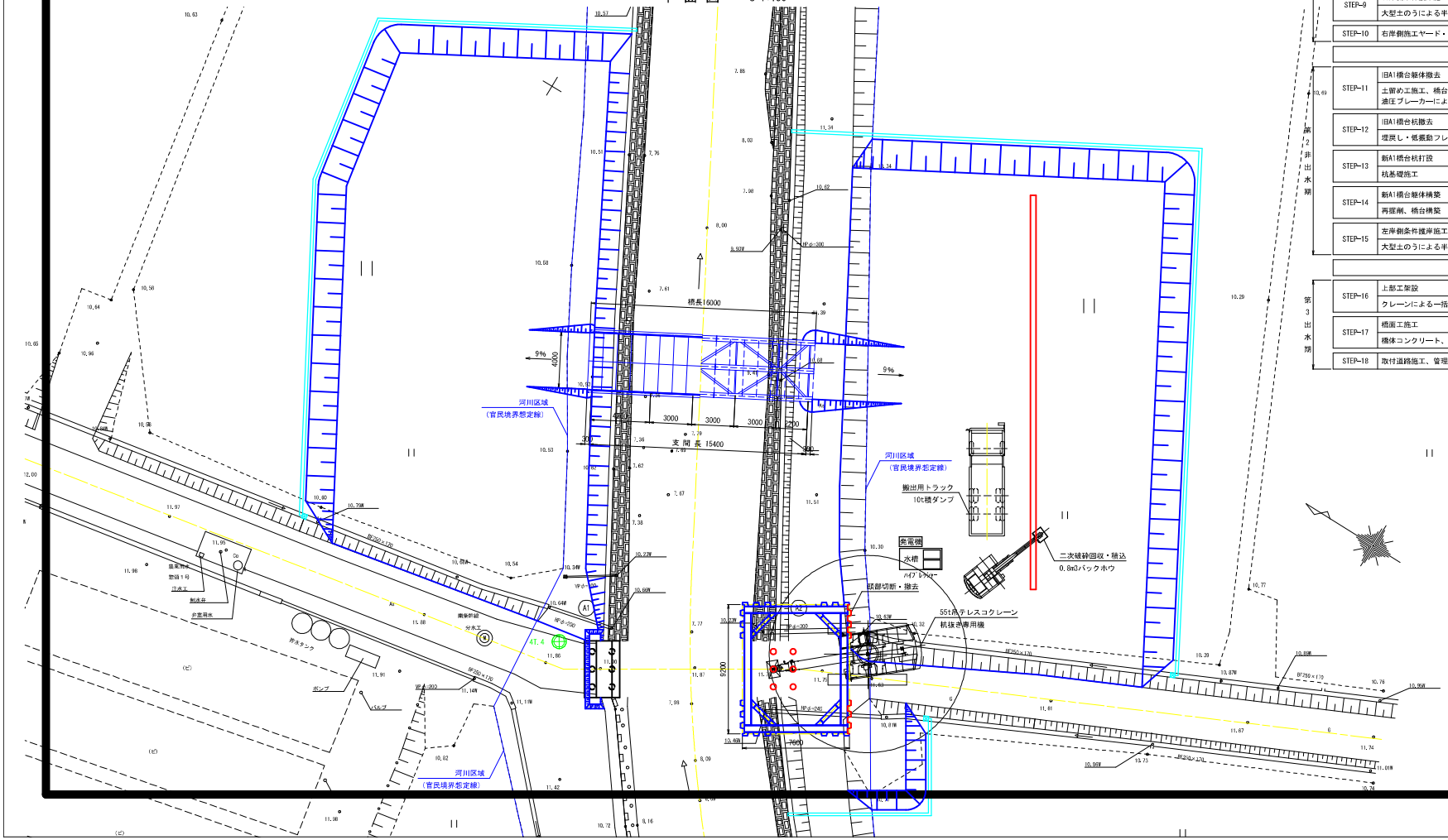
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その6)

STEP-6　旧A2橋台杭撤去

側面図　S=1:150



平面図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(開切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
第2出水期		
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
第3出水期		
	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記

※1. 施工時には現地地形を確認し、必要に応じて施工計画に反映すること。

※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。

※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。

※4. 施工時は必要に応じて散水鉄板養生を行うこと。

※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

実施設計

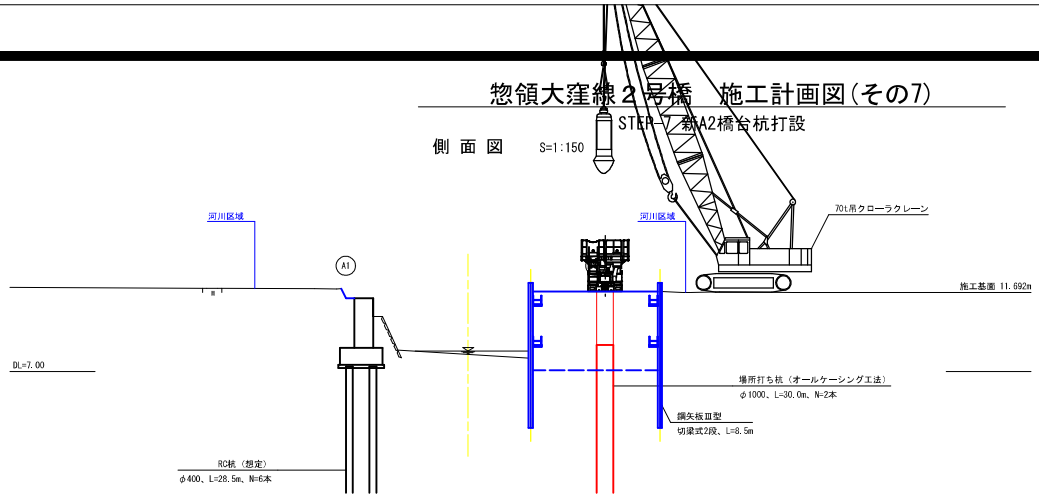
国災6年第352号	
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その6)
縮尺	図示　　枚数　60 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	

氷見市

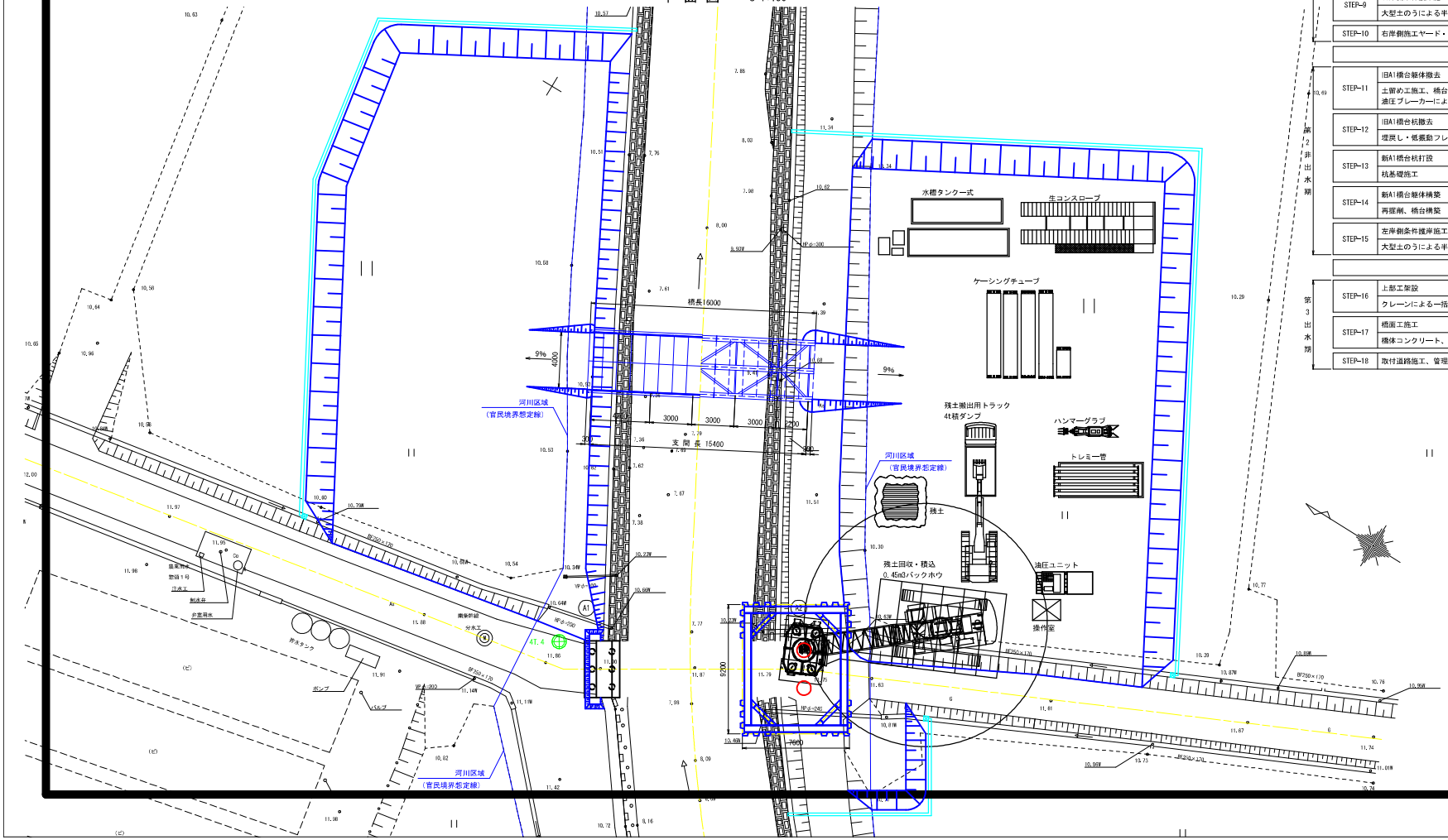
惣領大窪線２号橋　施工計画図（その7）

STEP-7 新A2橋台杭打設

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路（隅切り）と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
	第2出水期	
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	第3出水期	
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

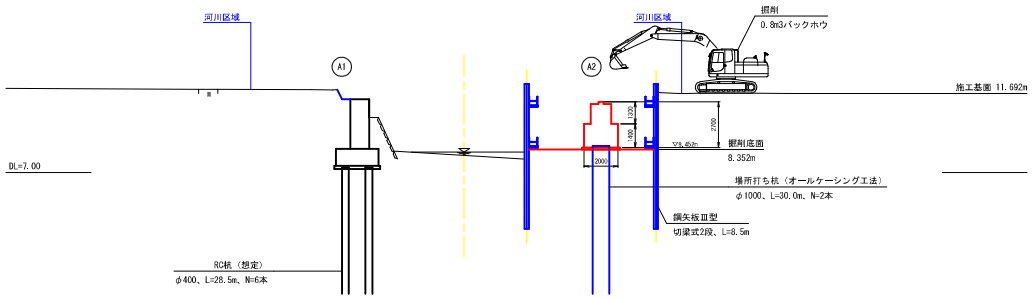
実施設計

国災6年第352号							
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事						
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図（その7）						
縮　尺	図 示		枚数	61 / 72			
課長		係長		照査		設計		製図	
				図面			
氷見市							

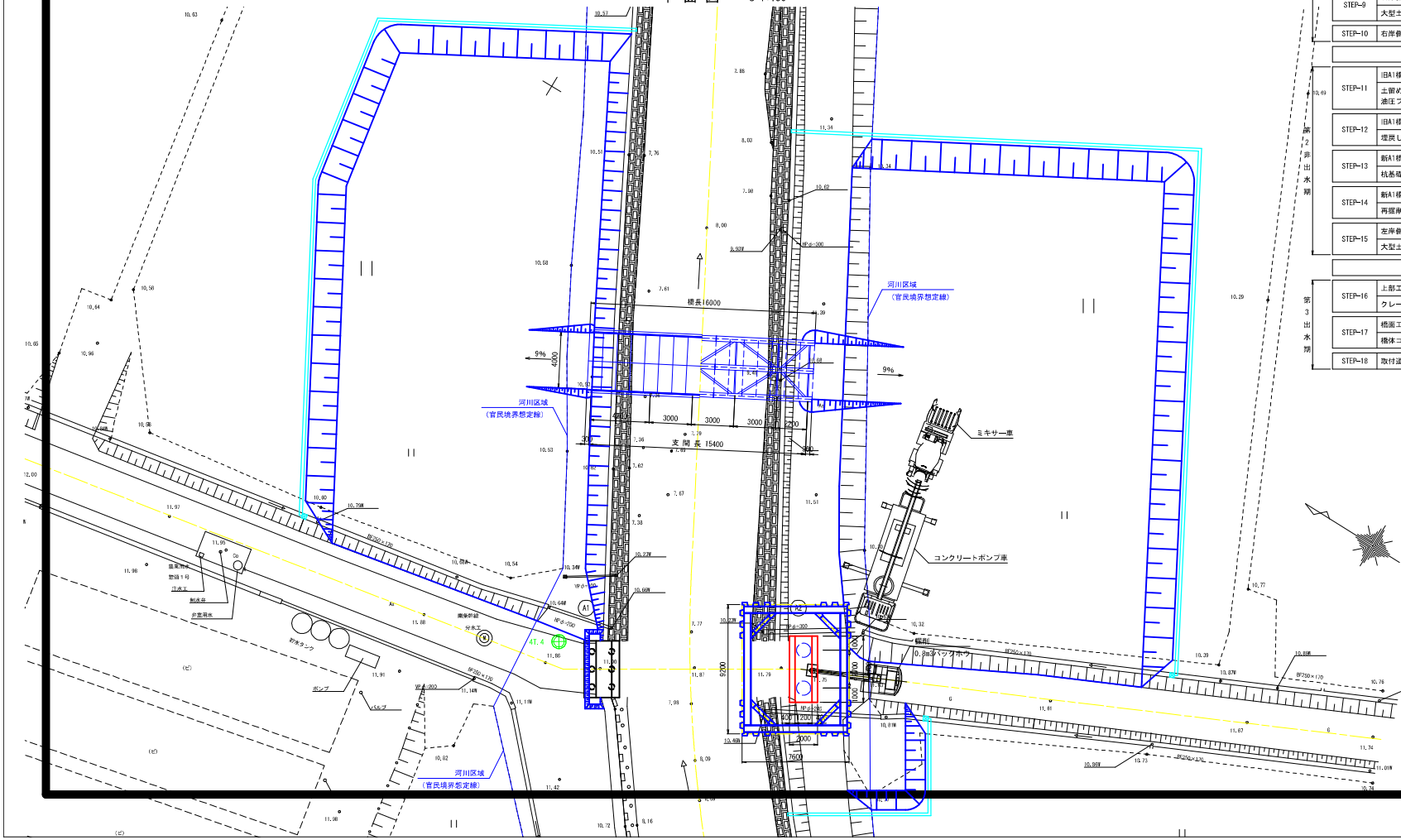
惣領大窪線２号橋　施工計画図（その8）

STEP-8 新A2橋台躯体構築

側 面 図　S=1:150



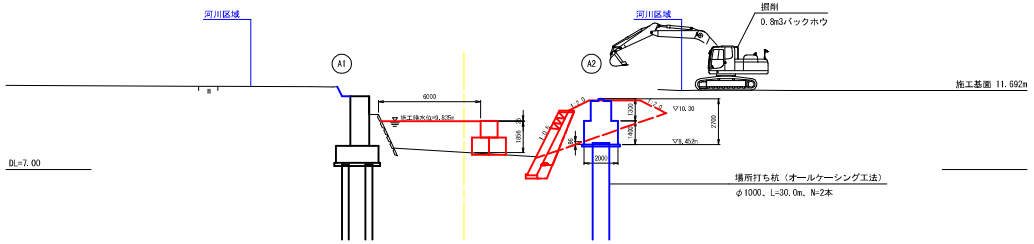
平 面 図　S=1:150


河川区域
（官民境界想定線）
河川区域
（官民境界想定線）
河川区域
（官民境界想定線）
横長16000
支 間 長 15400
3000
3000
3000
2200
ミキサー車
コンクリートポンプ車
掘削
0.8m3バックホウ
A1
A2
9%
9%
4600
5200
2000
7600
2000
2000
1200
1200
1200

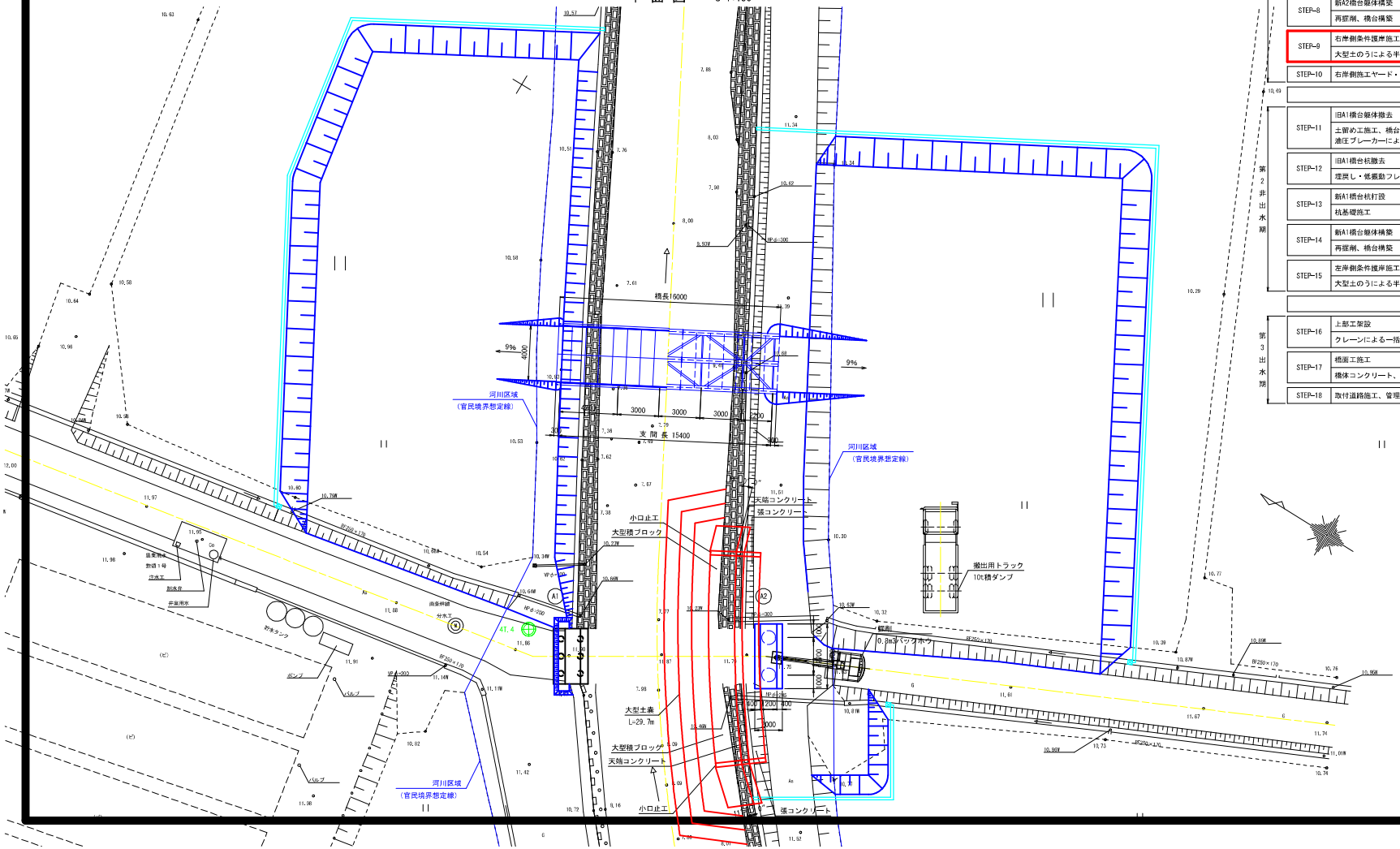
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その9)

STEP-9 右岸側条件護岸施工

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
第2出水期		
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
第3出水期		
	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。
※6. 鋼矢板引抜時はジオテツ(土留部材引抜同時充填)工法を適用し、地表面沈下への対策を講じること。

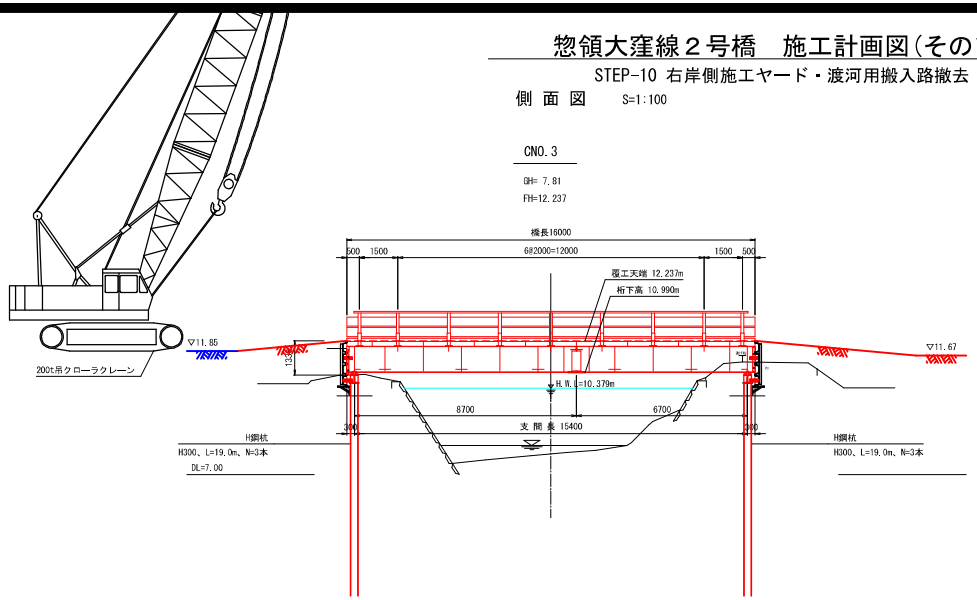
実施設計

	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その9)
縮尺	図示
枚数	63 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

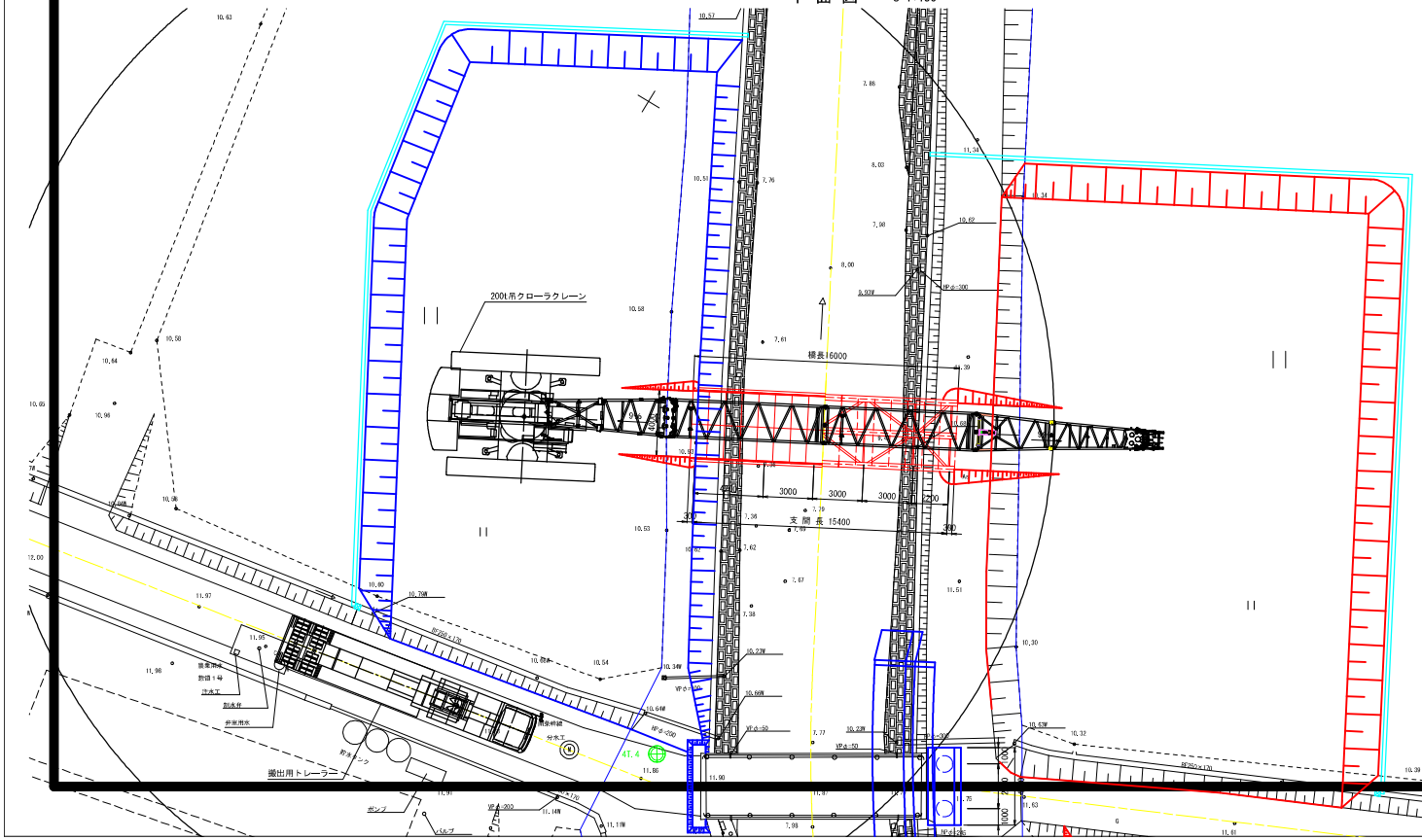
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その10)

STEP-10 右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去

側 面 図　S=1:100



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
第2出水期		
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
第3出水期		
	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。
※6. 基礎杭引抜時はジオテツ(土留部材引抜同時充填)工法を適用し、堤防への影響を低減すること。

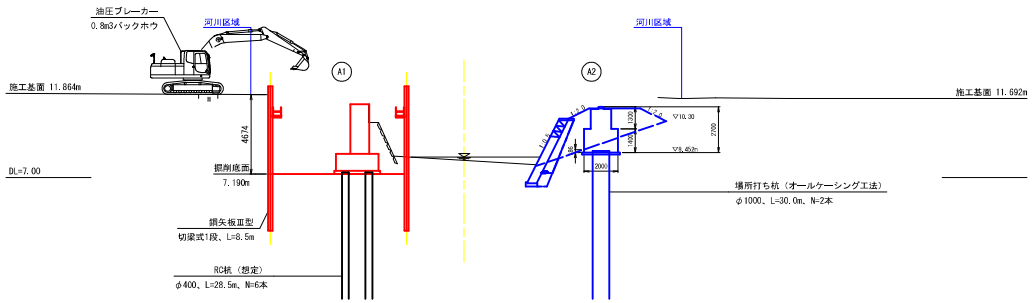
実施設計

国災6年第352号							
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事						
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その10)						
縮　尺	図 示		枚数	64 / 72			
課長		係長		照査		設計		製図	
図面							
氷見市							

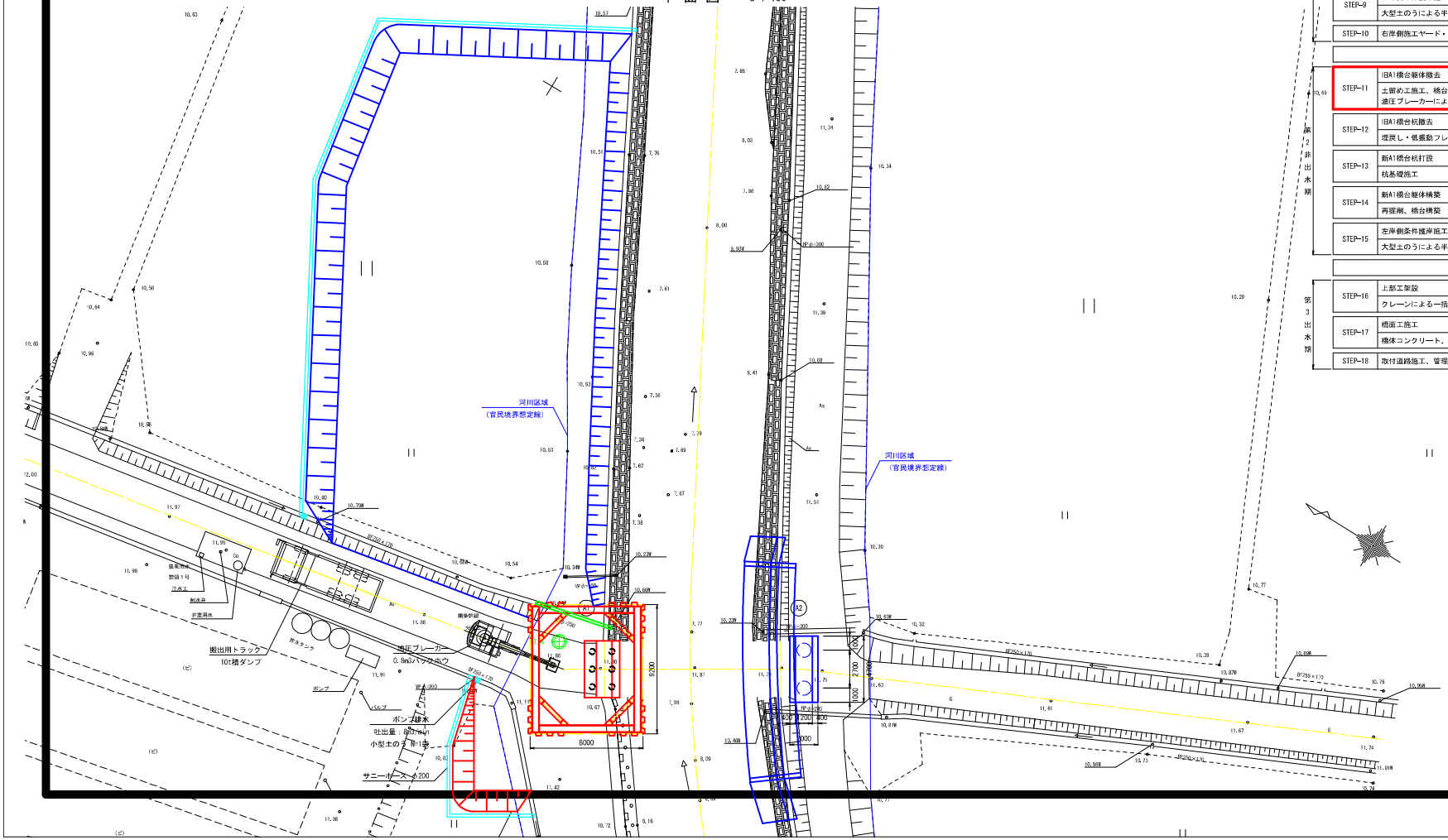
惣領大窪線２号橋　施工計画図（その11）

STEP-11　旧A1橋台躯体撤去

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
第2出水期		
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
第3出水期		
	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

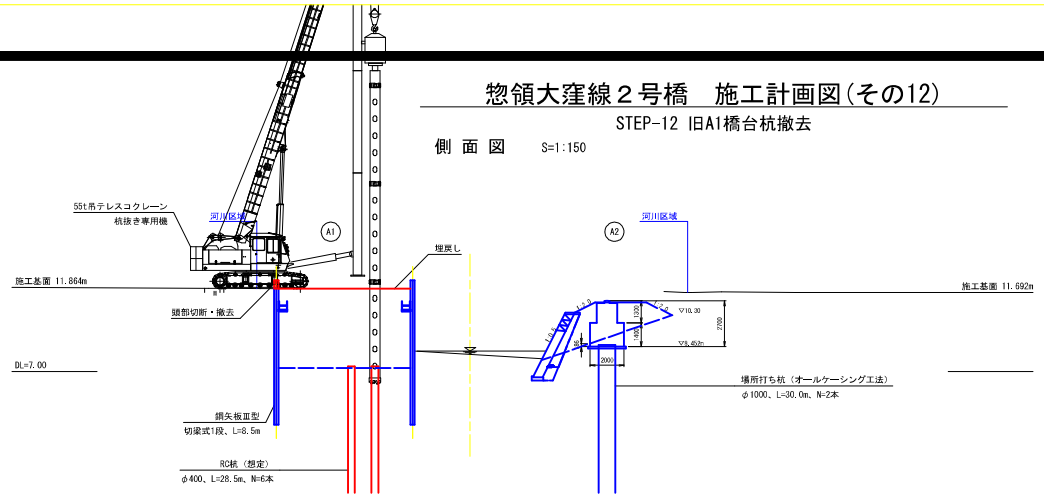
実施設計

国災6年第352号							
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事						
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その11)						
縮　尺	図 示		枚数	65 / 72			
課長		係長		照査		設計		製図	
				図面			
氷見市							

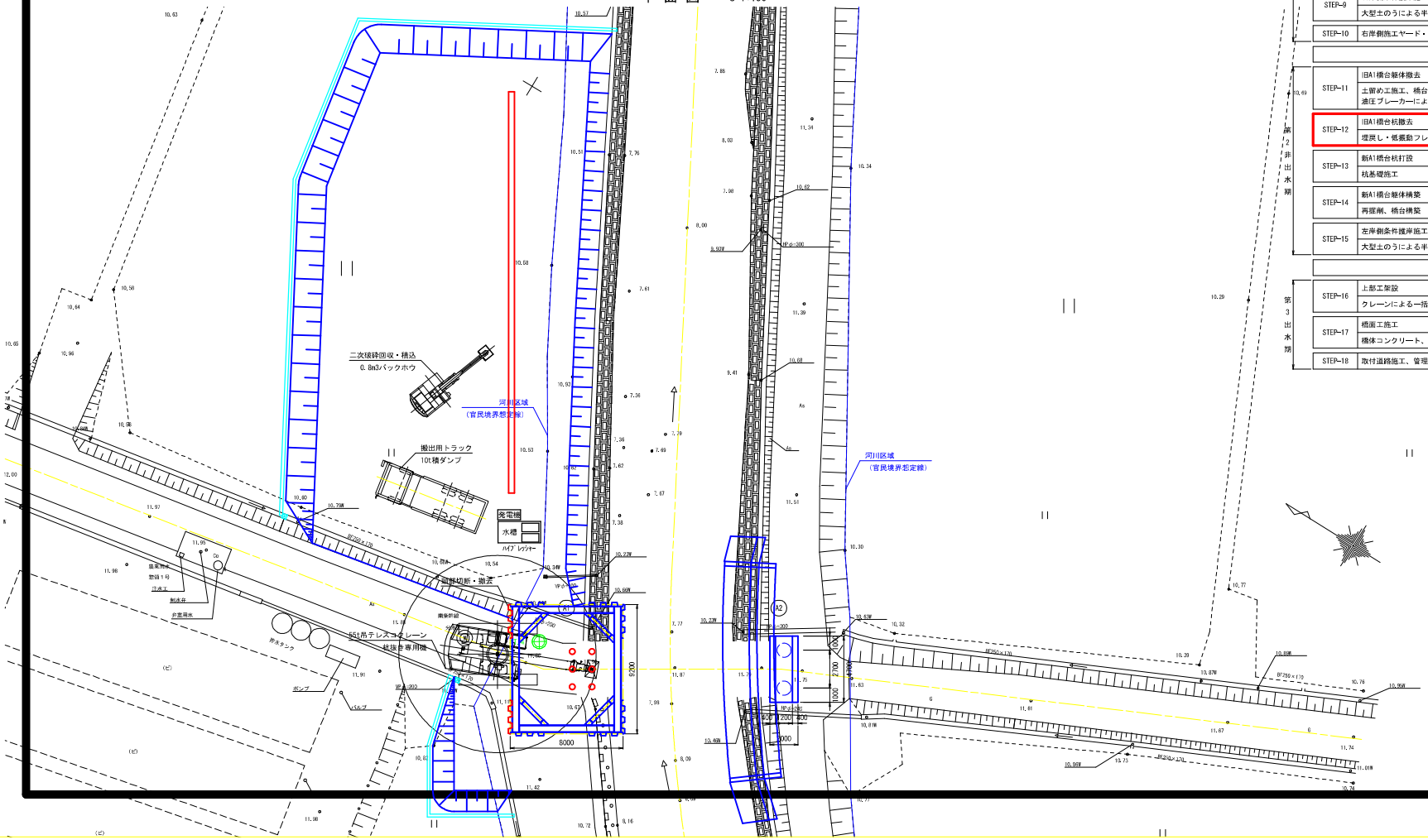
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その12)

STEP-12 旧A1橋台杭撤去

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
第2出水期		
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
第3出水期		
	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

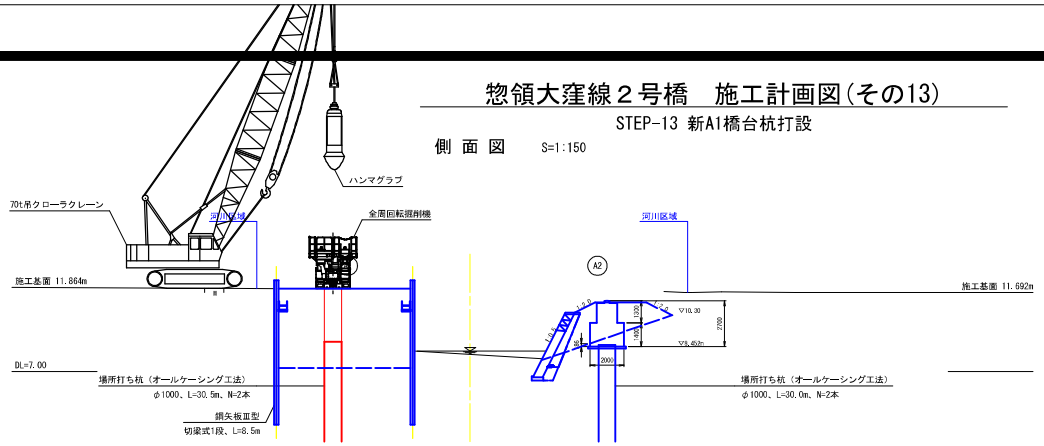
実施設計

国災6年第352号							
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事						
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その12)						
縮　尺	図示		枚数	66 / 72			
課長		係長		照査		設計		製図	
図面							
氷見市							

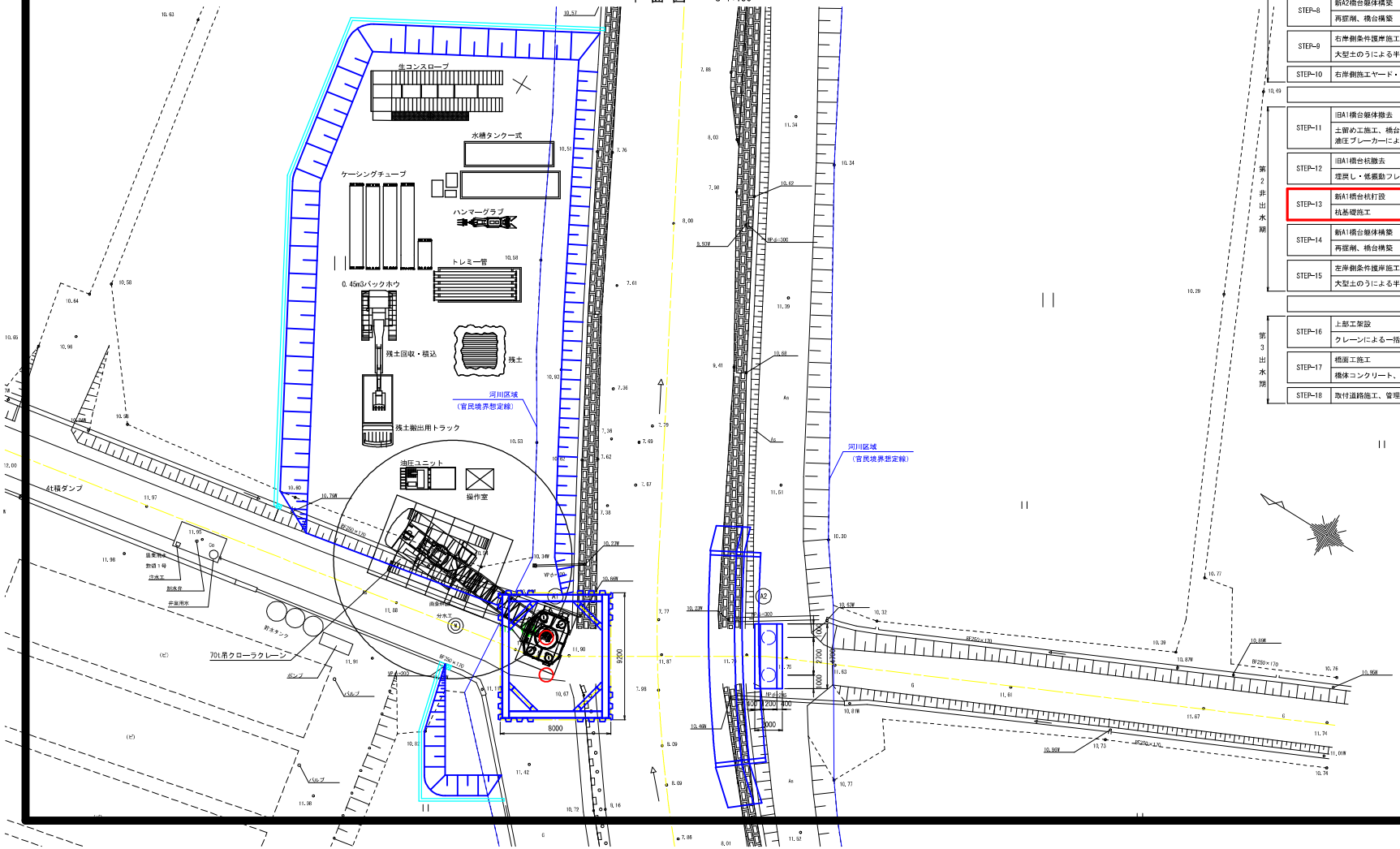
惣領大窪線２号橋　施工計画図（その13）

STEP-13 新A1橋台杭打設

側面図　S=1:150



平面図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
	第2出水期	
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	第3出水期	
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を精査し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

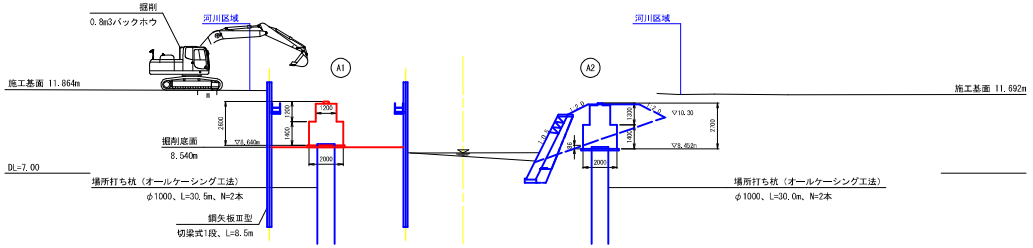
実施設計

国災6年第352号							
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事						
種別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その13)						
縮尺	図示		枚数	67 / 72			
課長		係長		照査		設計	製図
図面							
氷見市							

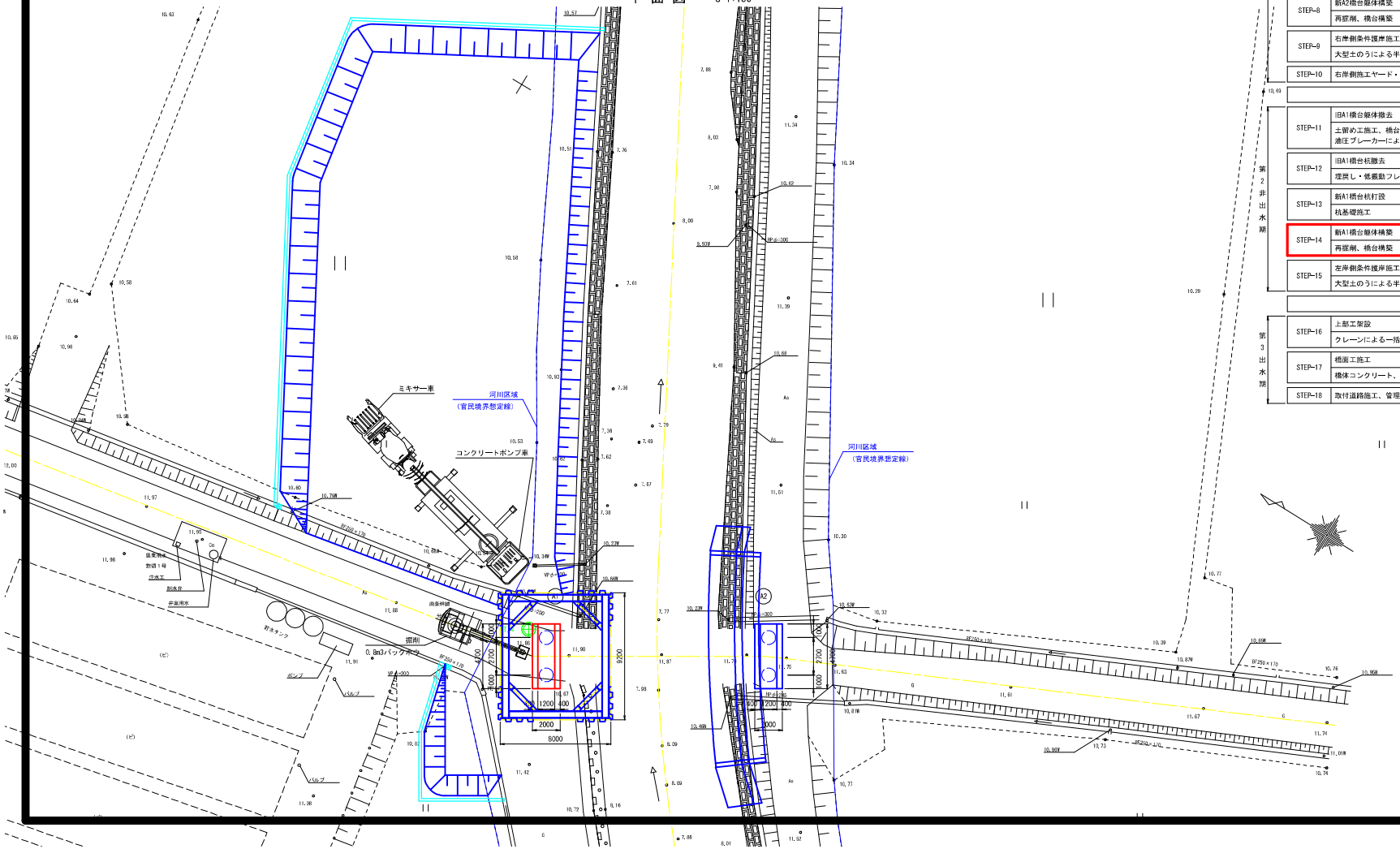
惣領大窪線２号橋　施工計画図（その14）

STEP-14 新A1橋台躯体構築

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承開一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
		第2出水期
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
		第3出水期
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて鋏き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

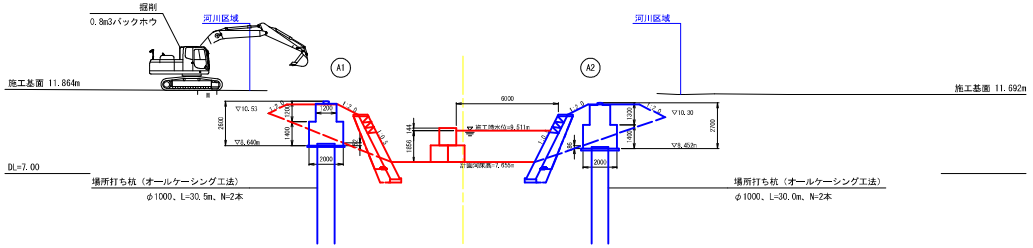
実施設計

	国災6年第352号
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その14)
縮尺	図示　　枚数　68 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

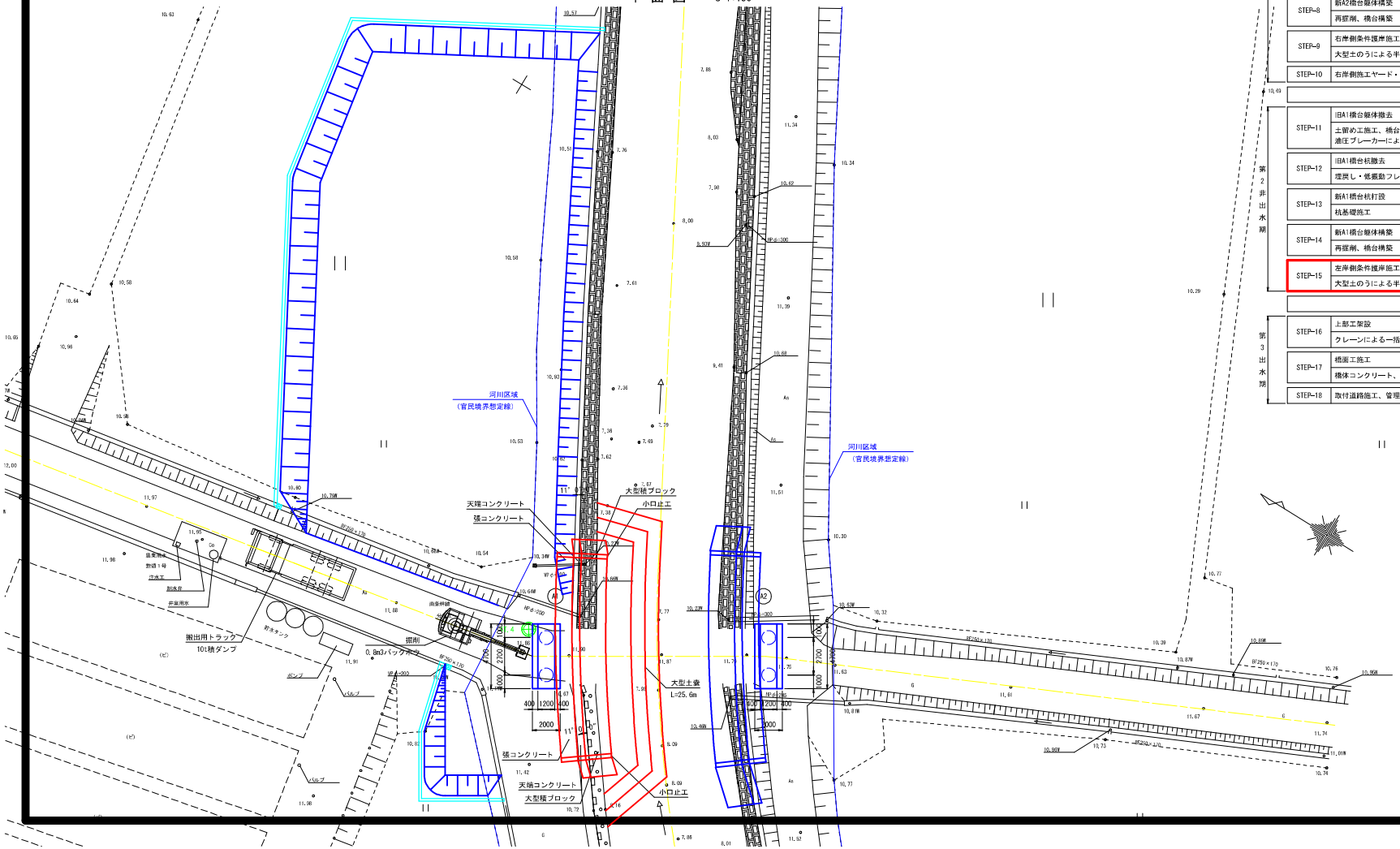
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その15)

STEP-15 左岸側条件護岸施工

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
第2出水期		
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
第3出水期		
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて散き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。
※6. 鋼矢板引抜時はジオテツ(土留部材引抜同時充填)工法を適用し、地表面沈下への対策を講じること。

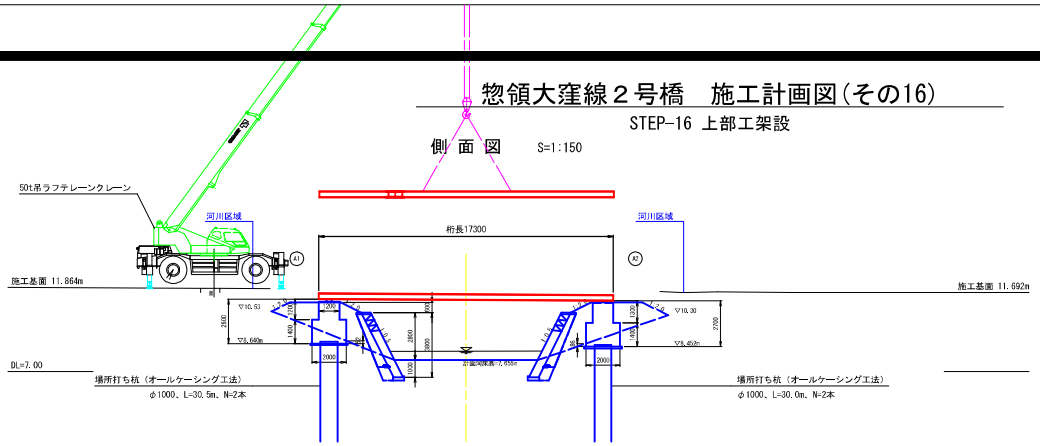
実施設計

国災6年第352号	
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その15)
縮　尺	図示　　枚数　69 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

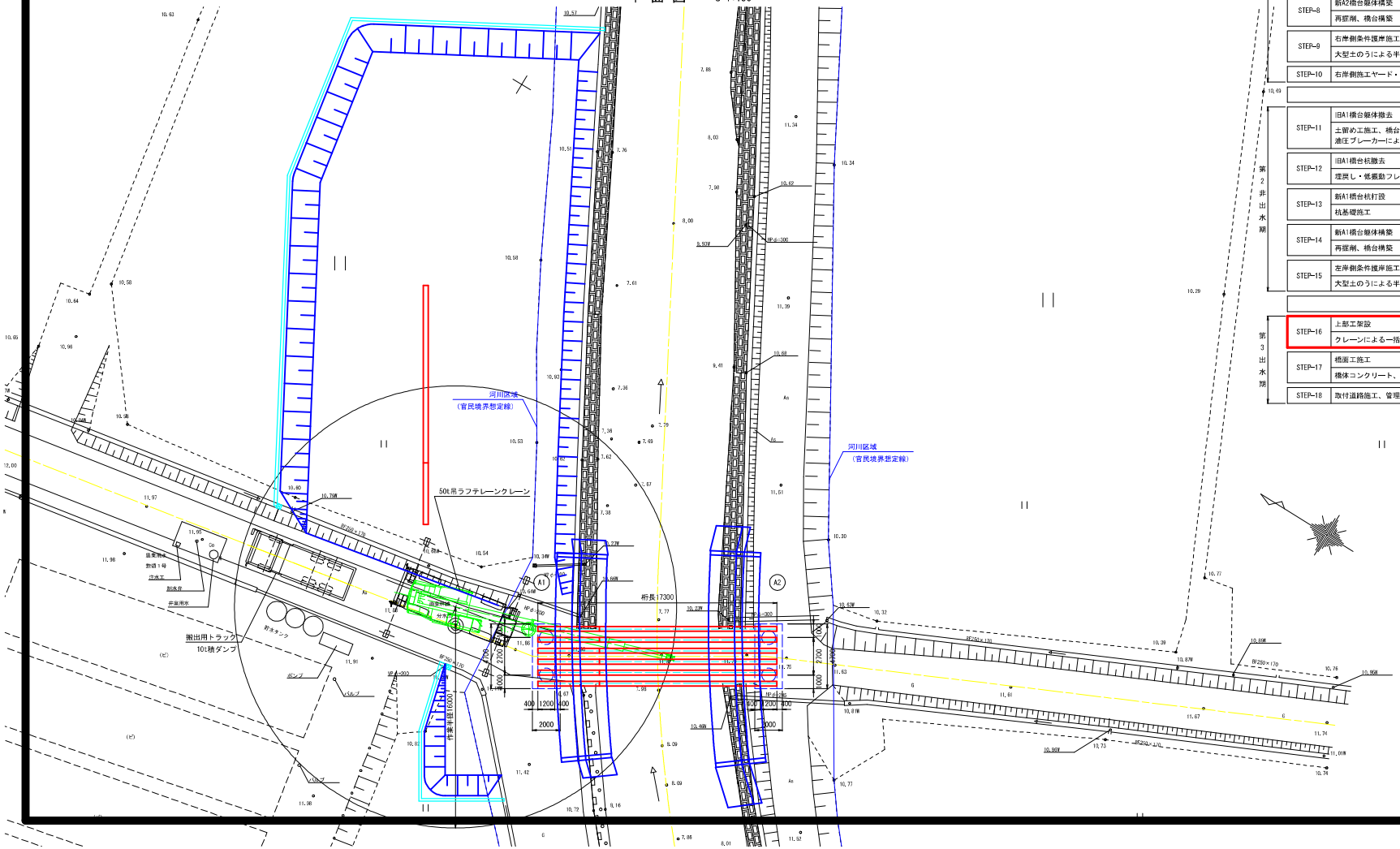
惣領大窪線２号橋　施工計画図（その16）

STEP-16 上部工架設

側面図　S=1:150



平面図　S=1:150



<施工フロー>

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路（隅切り）と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承開一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
		第2出水期
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
		第3出水期
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

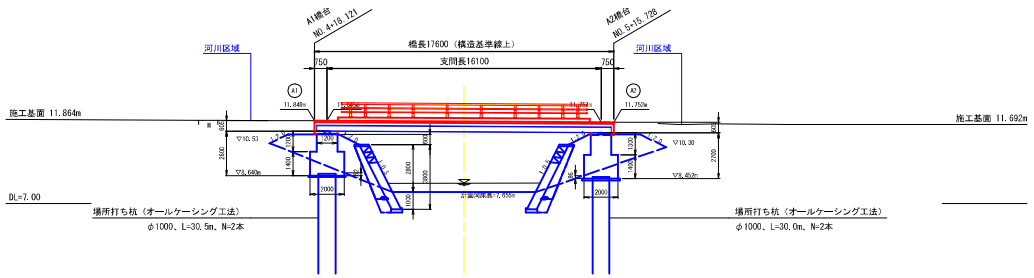
実施設計

国災6年第352号	
件名	国災6年第352号　市道惣領大窪線（その2箇所） 惣領大窪線２号橋災害復旧工事
種別	惣領大窪線２号橋　施工計画図（その16）
縮尺	図示　　枚数　70 / 72
課長 / 係長 / 照査 / 設計 / 製図	
図面	
氷見市	

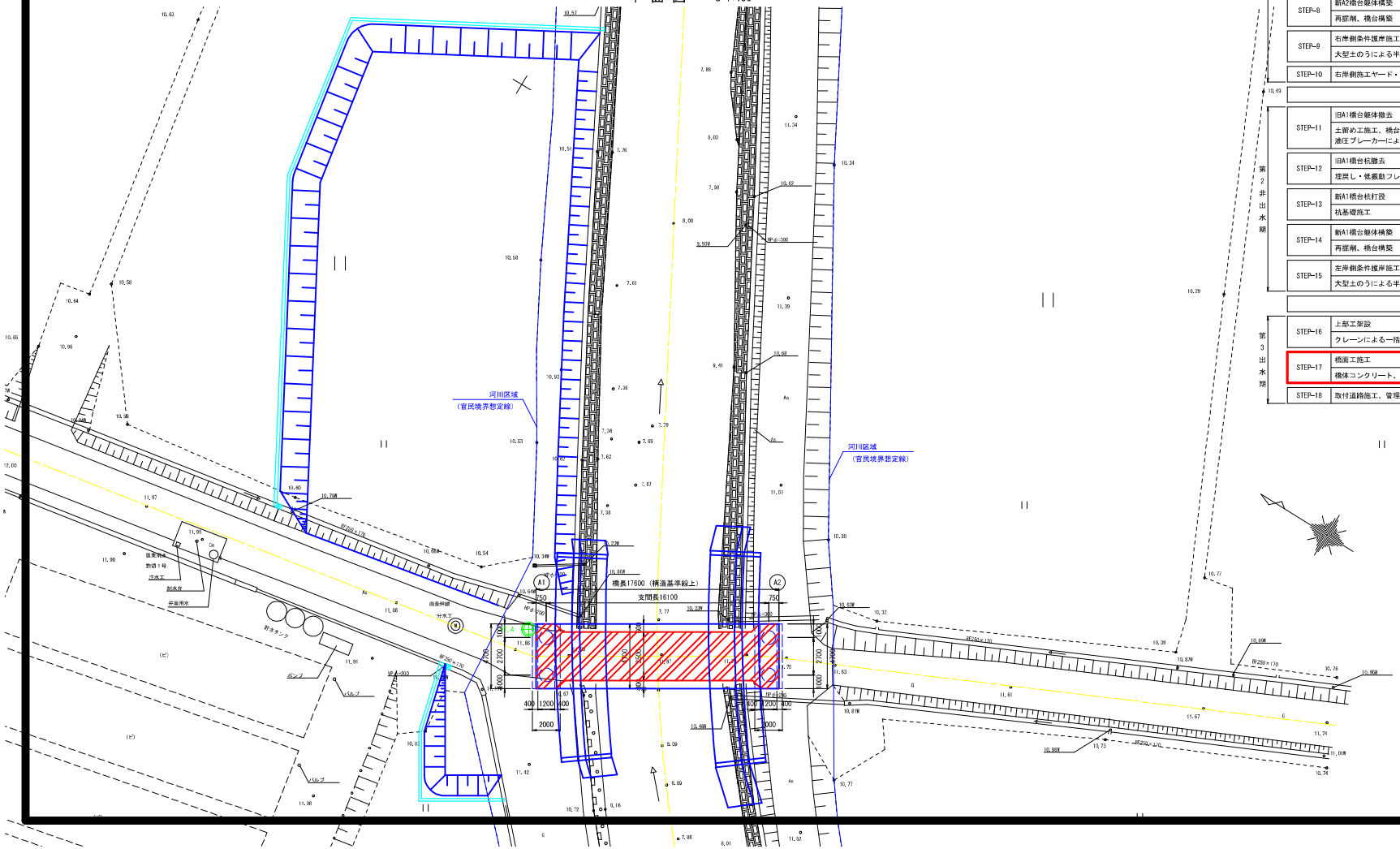
惣領大窪線２号橋　施工計画図（その17）

STEP-17 橋面工施工

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
		第2出水期
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
		第3出水期
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

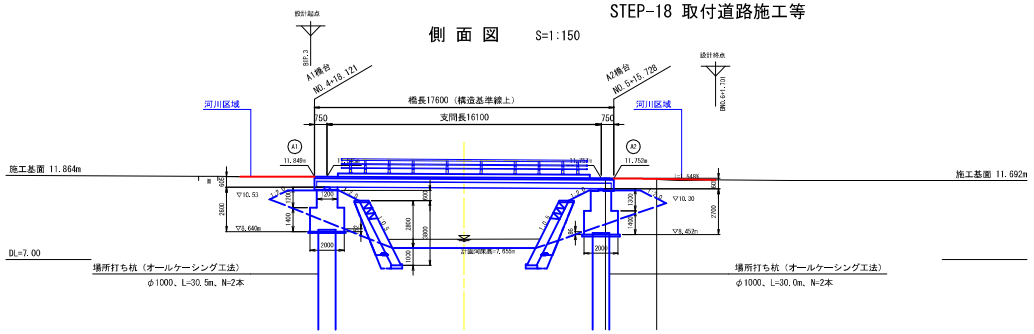
注記
※1. 施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2. 施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3. 使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4. 施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5. 周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

国災6年第352号								
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その17)							
縮　尺	図示		枚数	71 / 72				
課長		係長		照査		設計		製図
図面								
氷見市								

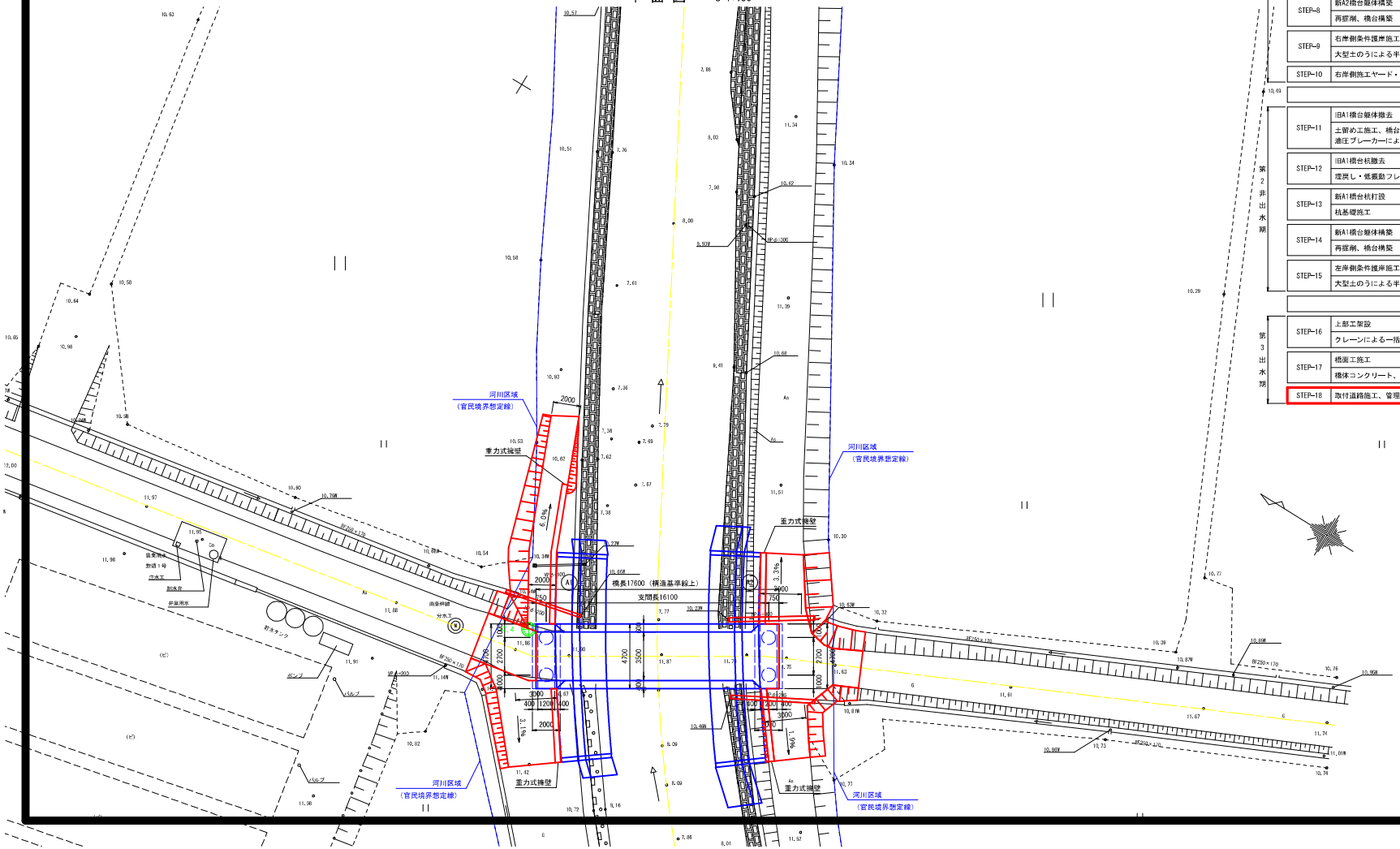
惣領大窪線２号橋　施工計画図(その18)

STEP-18 取付道路施工等

側 面 図　S=1:150



平 面 図　S=1:150



〈施工フロー〉

第1出水期	STEP-1	周辺ヤード造成 左岸側搬入路(隅切り)と左岸側施工ヤードの構築
	STEP-2	橋面工撤去 油圧ブレーカーによるAs舗装、防護柵撤去
	STEP-3	上部工撤去 クレーンによる支承間一括撤去
第1非出水期	STEP-4	渡河用搬入路構築 仮橋構造、右岸側施工ヤードの構築
	STEP-5	旧A2橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-6	旧A2橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-7	新A2橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-8	新A2橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-9	右岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	STEP-10	右岸側施工ヤード・渡河用搬入路撤去
	第2出水期	
第2非出水期	STEP-11	旧A1橋台躯体撤去 土留め工施工、橋台撤去 油圧ブレーカーによる竪壁撤去、底版撤去
	STEP-12	旧A1橋台杭撤去 埋戻し・低振動フレキシブルケーシング併用NJによる杭の全長引抜き撤去
	STEP-13	新A1橋台杭打設 杭基礎施工
	STEP-14	新A1橋台躯体構築 再掘削、橋台構築
	STEP-15	左岸側条件護岸施工 大型土のうによる半川締切、土留め工撤去、護岸工
	第3出水期	
第3出水期	STEP-16	上部工架設 クレーンによる一括架設
	STEP-17	橋面工施工 橋体コンクリート、地覆、防護柵、橋面舗装
	STEP-18	取付道路施工、管理用通路施工、左岸側施工ヤード撤去

注記
※1.施工時には現地地形を確信し、必要に応じて施工計画に反映すること。
※2.施工時は通行止めを想定し、迂回路を計画すること。
※3.使用する重機や配置は施工時に協議の上、最終決定とすること。
※4.施工時は必要に応じて敷き鉄板養生を行うこと。
※5.周辺の排水工はポンプ排水を想定し、施工時は切り回す路線が支障とならないよう、適宜調整すること。

実施設計

国災6年第352号								
件　名	国災6年第352号　市道惣領大窪線(その2箇所) 惣領大窪線２号橋災害復旧工事							
種　別	惣領大窪線２号橋　施工計画図(その18)							
縮　尺	図示			枚数	72 / 72			
課長		係長		照査		設計		製図
図面								
氷見市								

1日未満積算基準判定算出シート(一連作業)

1. 対象となる作業の算出結果

※算出根拠については、「2. 判定」、「3. 積算」を参照のこと

:入力箇所　　:自動反映

No.	施工パッケージ	単位	設計数量	日当り標準作業量(D)	修正日当り標準作業量(D')	積算数量(機械費・労務費)	積算数量(材料費)
1	表層(車道・路肩部)	m2	66.100	250	126	126	66.100
2	表層(車道・路肩部)	m2	65.700	250	125	125	65.700
3							
4							
5							
6							
7							
8							
9							
10							

2. 判定

対象となる作業が1日未満で完了するか否かの判定を行います。

$$\sum \frac{\text{設計数量}}{\text{標準作業量}} = \frac{66.100}{250}\ (0.2644) + \frac{65.700}{250}\ (0.2628) + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad}$$

$$= 0.53 \quad \Rightarrow \quad 1/2 \leqq 0.53 < 1$$

判定結果：1日未満で完了する数量(半日以上1日未満)の工事である。

3. 積算

係数αを使用して、対象となる作業の修正作業日当り標準作業量(D')を算出します。各作業における算出値は上表に反映されます。

修正作業日当り標準作業量　D' ＝ α × 設計数量

※ $\alpha \times \sum \frac{\text{設計数量}}{\text{標準作業量}} = 1$

$$\alpha \times \left(\frac{66.100}{250}\ (0.2644) + \frac{65.700}{250}\ (0.2628) + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} + \frac{\quad}{\quad} \right) = 1$$

$$\alpha = 1.90$$

4. 備考欄

アスファルト合材の小口割増の有無

アスファルト合材量(t)＝舗装面積(m2)×仕上り厚(m)×標準締固め後密度(t/m3)×標準ロス率

標準締固め後密度(t/m3)および標準ロス率は土木工事標準積算基準書(道路編)による

①アスファルト合材小口割増なし:アスファルト合材の総量200t以上

②アスファルト合材小口割増あり(100t未満):アスファルト合材の総量100t未満

③その他(100～200t未満)

※小口割増の有無については箇所ごとの判定のほか、1km圏内でとりまとめ、判定を行う

箇所	名称	舗装面積(m2)	仕上り厚(m)	標準締固め後密度	標準ロス率	合材使用量(t)	判定
第352号 市道惣領大窪線(その2箇所)惣領大窪第2号橋	表層(車道・路肩部)	66.1	0.05	2.35	1.07	8.31	
	表層(歩道・路肩部)	65.7	0.08	2.35	1.07	13.22	
					合計	21.53	小口割増あり

1km圏内の合材使用量	21.53	小口割増あり