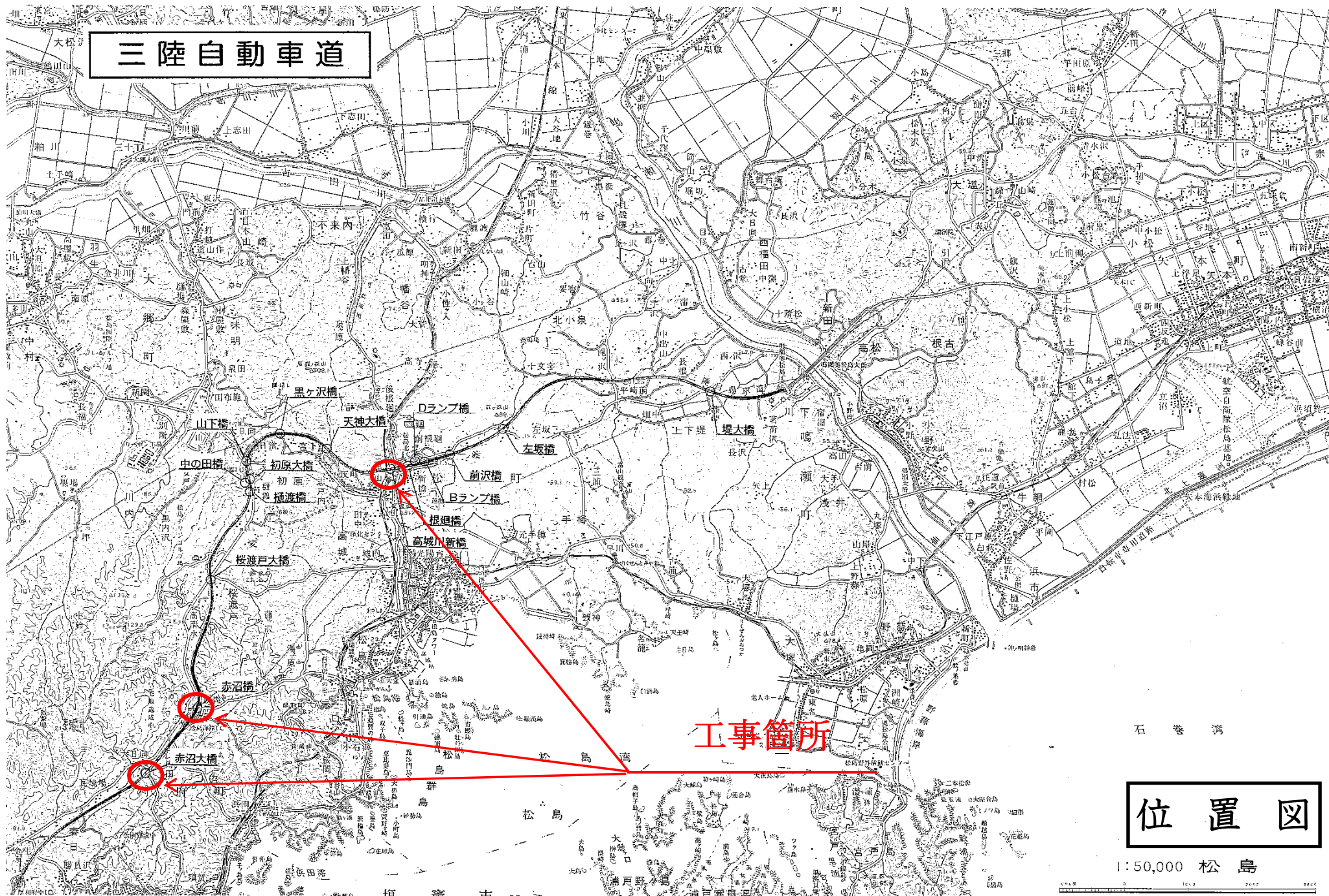


宮城県道路公社												
部		次		課		係		係		設		
長		長		長		長		員		計		
工 事 仕 様 書												
事 業 年 度		平成25年度		工 事 番 号		仙松維第8号						
工 事 名		仙台松島道路 橋梁修繕(赤沼大橋外5橋)工事 実施 仕様書										
路 線 名		主要地方道 仙台松島線										
施 行 地 名		宮城郡 利府町 赤沼 地内外										
工 期		平 成 25 年 月 日 から 平 成 26 年 3 月 28 日										
工 事 概 要												
別紙のとおり												

工 事 概 要			
仙台松島道路 橋梁修繕(赤沼大橋外5橋)工事			
・赤沼大橋	3径間連続鋼鈑桁＋単純鋼鈑桁	L= 142.0 m	・断面補修工 V= 0.1 m³
・赤沼橋(上り)	プレテン単純PCT桁	L= 17.5 m	・ひびわれ充填工 L= 0.6 m
・赤沼橋(下り)	プレテン単純PCT桁	L= 17.6 m	
・赤沼橋(Bランプ)	プレテン単純PCT桁	L= 16.9 m	・赤沼橋(Bランプ)
・赤沼橋(Cランプ)	プレテン単純PCT桁	L= 16.9 m	○橋梁補修工
・高城川新橋	2径間連続非合成鈑桁＋3径間連続非合成箱桁	L= 201.0 m	
・赤沼大橋			・地覆・壁高欄補修工 打替え(壁高欄・地覆) V= 19 m³
○橋梁補修工			・断面補修工 V= 0.02 m³
・地覆・壁高欄補修工	打替え(壁高欄・地覆)	V= 107 m³	・赤沼橋(Cランプ)
○仮設工			○橋梁補修工
・足場工	吊り足場	A= 520 m²	・地覆・壁高欄補修工 打替え(壁高欄・地覆) V= 17 m³
・赤沼橋(上り)			・断面補修工 V= 0.05 m³
○橋梁補修工			・ひびわれ充填工 L= 0.3 m
・地覆・壁高欄補修工	打替え(壁高欄・地覆)	V= 28 m³	・高城川新橋
・断面補修工		V= 0.04 m³	・支承交換工 N= 2 基
・足場工	吊り足場(赤沼橋全体)	A= 295 m²	・台座コンクリート工 1 式
・赤沼橋(下り)			・桁端塗装工 1 式
○橋梁補修工			・仮設工
・地覆・壁高欄補修工	打替え(壁高欄・地覆)	V= 14 m³	・プレキャスト仮設防護柵 1 式

三陸自動車道



位置図

1:50,000 松島

－ 特 記 仕 様 書 －

施 工 条 件 明 示 書

工事番号	平成25年度 仙松維第8号		工事名	仙台松島道路 橋梁修繕(赤沼大橋外5橋)工事		事務所名	宮城県道路公社		
項 目			条 件		内 容		施 工 方 法		備 考
1 共通仕様書の適用			本工事は、宮城県土木部制定「共通仕様書」を適用するほか、本特記仕様書により施工するものとする。 仕様書の記載内容の優先は、「特記仕様書」「共通特記仕様書」「共通仕様書」の順とする。						
2 主任技術者及び監理技術者(以下、配置技術者という。)の配置									
(1) 現場施工に着手する日の指定			○ある	平成 年 月 日 又は 契約日から○日以内					
			●ない	請負者は、現場施工に着手する日の指定がない限り、原則として、契約書に定める工期の初日から30日以内に現場施工に着手しなければならない。(共通仕様書第1編共通編第1章総則1-1-8)					
				上記現場施工に着手する日の前日までの期間において、工事準備等を含め工事現場が不稼働であることが明確な場合は、配置技術者の工事現場への専任は要しない。「建設工事等の入札・契約制度の運用について」(平成21年8月31日付け出契第410号)					
3 工程関係									
(1) 関連工事による施工時期の調整			●ある	○ない	仙台松島道路維持修繕(舗装修繕)工事及び松島道路VI期事業等との調整		監督職員と協議を行い施工すること		
(2) 施工時期による制限			●ある	○ない	官公庁の休日については、作業を行わないものとする。但し、上記に工事を行う必要が生じた場合は協議事項とする。		監督職員と協議を行い施工すること		
(3) 関係機関等との協議の未成立			●ある	○ない	高速道路交通警察隊との車線規制等に係る協議		監督職員と協議を行い施工すること		
(4) 関係機関等との協議結果、特定条件の付加			●ある	○ない	上記機関との協議結果による		監督職員と協議を行い施工すること		
4 公害対策関係									
(1) 施工方法、機械施設、作業時間等の制限			●ある	○ない	各関係法令、条例による		設計図書に基づき施工すること		
5 安全対策関係									
(1) 交通安全施設等の指定			●ある	○ない	警察協議の回答及び保安施設設置計画書による		監督職員と協議を行い施工すること		
(2) 占用埋設物との近接工事による 施工方法、作業時間の制限			○ある	●ない					
6 排水工関係									
(1) 濁水、湧水処理のための特別な対策の必要性			○ある	●ない					
7 建設副産物対策関係									
(1) 共通事項			下記の処理・処分は設計概算上の条件明示であり、処理施設を指定するものではない。なお、下記によらない場合は、監督職員と協議すること。また、処理・処分に先立ち処分場等の受入れの可否を確認すること。						
(2) 建設発生土情報交換システム登録対象工事			○ある	●ない	土量、土質、土工期等に変更が生じた都度、当該システムのデータ更新を行うこと。 (搬出量で1,000m3以上、搬入量で500m3以上)				
	処理・処分				処理・処分する場所	処理・処分方法	距 離	制 限 時 間	
			○ある	●ない			km	時 分 ～ 時 分	
(3) 建設発生土以外の 建設副産物	処理・処分	コンクリート塊	●ある	○ない	大成ロテック(株)仙台合材工場	中間処理	16 km	時 分 ～ 時 分	
			工事現場内及び工事現場間で再利用する場合は、施工管理及び契約方法等について、施工計画打合せ時に監督職員と協議すること。						
			○ある	●ない	㈱NIPPOコーポレーション多賀城合材工場	中間処理	9.0 km	8 時 30 分 ～ 17 時 00 分	
			○ある	●ない			km	時 分 ～ 時 分	
			○ある	●ない			km	時 分 ～ 時 分	
			○ある	●ない			km	時 分 ～ 時 分	
(4) 再生材の利用			●ある	○ない	種類・数量				
8 工事現場のイメージアップ									
			○ある	●ない	内容 イメージアップの具体的な実施内容、実施期間については、施工計画書に明記し、監督職員と協議すること。				
9 品質証明									
(1) 品質証明書および施工プロセス品質確認 チェックリストの対象			○ある	●ない	土木工事共通特記仕様書第3編1-1-9および品質証明実施要領によること。				
(2) 施工プロセス品質確認チェックリストの対象			○ある	●ない					
10 標準的な設計図書による発注方式			○ある	●ない	土木工事共通特記仕様書第3編1-1-14によること。				
11 資材関係									
(1) 生コンクリート			生コンクリートの使用に当たっては、「宮城県生コンクリート品質管理監査会議」が交付する「品質管理監査合格証」を有する工場の製品、又は同等以上の品質管理を行っていることが認められる工場の製品を使用すること。						
(2) 宮城県グリーン製品の利用 「宮城県グリーン製品」利用推進指針によること。			必須	1.暗渠排水管、植生基盤材等、及び視線誘導標は、宮城県グリーン製品を用いること。					
			○ある	●ない	2. 盛土材、埋め戻し材				
			○ある	●ない	3. その他()				
			○ある	●ない	4. その他()				
(3) 現場吹付法砕工			吹付モルタルにおける圧縮強度の規格値は、18N/mm2以上とする。						
12 その他									
(1) 舗装の下請制限について			○ある	●ない	土木工事共通特記仕様書第1編1-1-3によること。				
(2) 「ダンプ土砂運搬等下請を行う工事における 工事費内訳調査」の対象の有無			○ある	●ない	本工事は「ダンプ土砂運搬等下請を行う工事における工事費内訳調査」の対象工事であり、請負者は、調査票等に必要事項を正確に記入し発注者に提出する他、ダンプ土砂運搬等下請負契約に関する関係書類を提出すること。 請負者が本工事の一部について下請契約を締結する場合には、請負者は、当該工事の受注者(当該下請工事の一部に係る二次以降の下請負人を含む)も同様の義務を負う旨を周知すること。				
(3) 三者会議の対象の有無			○ある	●ない	本工事は、工事着手前等に当該工事の発注者、施工者、詳細設計等を担当した設計者が参加して、設計図書と現場の整合性の確認及び設計意図の伝達等を行う「三者会議」を設置する対象工事である。 土木工事共通特記仕様書第3編1-1-5によること。				
(4) 貸与資料の有無			○ある	●ない	本仕様書によるもののほか工事施工に関して必要な資料として工事契約後下記の資料を貸与する。 貸与資料()				
(5) 発注者支援(工事監督支援業務)対象の有無			○ある	●ない	工事監督支援業務の受注者が現場監督支援する場合、工事請負者に対し「打合せ簿」により担当技術者(所属会社等名・氏名)の通知を行うこと。				
(6) 工事写真の電子化の対象の有無			○ある	●ない	本工事の工事写真の作成は、原則として、デジタル写真管理情報基準(案)に基づき電子とすること。ただし、予定価格が8,000万円未満の場合は、監督員との協議により、従来の紙による作成も認めることとする。				

特記事項

項 目	内 容	施 工 方 法	備 考
12 その他			
(6) 工事実績情報システム(コリンズ)登録	請負者は、工事請負代金額が500万円以上の工事について、工事実績情報サービス(CORINS)に基づき、受注・変更・完成・訂正時に工事実績情報として「工事カルテ」を作成し登録申請を行うこと。		
13 その他			
(1) 遠隔地からの建設資材調達に係る設計変更について	・下記の建設資材は、通常地域内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、当該調達地域以外から調達せざるを得ない場合には、事前に監督職員と協議するものとする。また、購入費及び輸送費に要した費用については、証明書類(契約書及び納品書等)を添付するものとする。なお、添付する証明書類(契約書及び納品書等)は原本を提示(写しの提出)とし、受注者名、納品者名、使用資材名、規格・形状、使用(納品)日、使用(納品)数量等が記載されているものを監督職員に提出し、その費用について設計変更することとする。購入費の対象は、生コンクリート・アスファルト合材・石材等(山砂、碎石、捨石、被覆石等)とする。輸送費の対象は、仮設材(鋼矢板等)とする。		
(2) 間接工事費(率計上分)の率補正について	・本工事において被災地以外からの労働者確保に要する追加費用について、間接工事費の率補正を行っている。		
(3) 現場代理人の配置について	・この工事は、「東日本大震災に伴う復旧・復興工事等における現場代理人の常駐義務の緩和措置について」の該当工事である。		
14 住民への配慮について			
(1) 工事区間における対応	・工事施工箇所は供用区間を規制して施工するため、工事車両の出入りには一般車両との接触等事故を防止する。	保安施設設置計画書を立案し、監督職員の承諾を得て、看板等を設置すること。	
(2) 住民への配慮	・工事実施に先立ち、関係住民への事前説明(チラシ等の配布)の周知徹底すること。	監督職員と協議を行った上で、事前説明方法を検討し、工事中のトラブル発生の防止を図ること。	
(3) 現場内の管理	・上り車線・下り車線の通行に伴い、現場手前から交通規制が必要となるため、現場内の管理を徹底し、事故を未然に防止すること。	諸法令を熟知し、現場に即した措置を講じること。	
15 建設副産物の処理			
(1) 建設副産物処理の報告	・本工事で発生した建設副産物等の処理については、設計計上されていないものに関しても「建設廃棄物処理計画書」を作成すること。	建設廃棄物等を処理した場合は「建設廃棄物等処理結果報告書」、「マニフェスト」、「処理状況写真」を提出のこと。	
(2) 建設副産物の取り扱いについて	・本工事において発生する建設副産物等の処理については、再生資源利用計画書及び再生資源利用促進書を作成し施工計画書に含めなければならない。	共通仕様書1-1-5に基づき施工計画書に明記すること。	
16 安全費について			
(1) 安全費(積上げ)の計上について	・本工事は施工時に、3名/日(A1名、B2名)の交通誘導員を計上している。	保安施設設置計画書に交通誘導員の配置を明記すること。	
(2) 交通誘導員の適正配置について	・当該路線での交通誘導を行うにあたっては、警備業法施行規則第38条による教育の履歴者、過去3年以内に建設業協会等が主催した建設工事の事故防止のための安全講習会の受講者等を配置するものとする。	教育の実施状況、受講証の写し等確認できる資料を監督職員に提出すること。	
17 施工条件について			
(1) 松島海岸IC前後の施工について	・本線からの退出及びランプからの進入での交通規制が伴うので安全確保に留意すること。	監督職員と協議の上施工すること。	
(2) 事前測量について	・事前に現況道路の測量を行い、設計計画後に施工すること。	監督職員と協議の上施工すること。	
18 その他			
(1) 契約終了後の提出物について	1) 施工計画書 2) 保安施設設置計画書(警察協議)について、契約終了後速やかに提出を行うこと。 3) 一部下請負承認願等の関係書類(下請負がある場合)	監督職員と協議の上施工すること。	
(2) 共通仕様書、マニュアルについて	1) 共通仕様書(土木工事編Ⅰ) 2) 共通仕様書(土木工事編Ⅱ(共通特記仕様書)) 3) 土木設計マニュアル	内容について必ず確認すること。	
(3) 成果品について	・印刷物の他、電子データを電子媒体に納め提出すること。	監督職員と協議の上施工すること。	

管理番号：
工事番号：平成25年度仙松維第-8号

設計内訳書 (附01)

工事名		事業区分 工事区分			道路新設・改築 鋼橋上部	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減
鋼橋上部						
工場製作工		式	1			
桁製作工		式	1			
製作加工 高城川新橋		式	1			
		t	0.3			
ボルト		組	220			
工場塗装工		式	1			内 1号
高城川新橋 (ソールプレート)		式	1			
工場純工事費		式	1			
工場管理費		式	1			
(工場製作原価)		式	1			
道路修繕		式	1			
橋梁補修工 高城川新橋		式	1			
主桁補修工		式	1			

管理番号：
工事番号：平成25年度仙松維第-8号

設計内訳書 (附01)

工事名		仙台松島道路 橋梁修繕 (赤沼大橋外5橋) 工事					事業区分		道路新設・改築 道路修繕	
工事区分・工種・種別・細別		規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要		
部材取付工			式	1				内 2号		
現場鋼板孔明本締工			式	1				内 3号		
支承取替工			式	1				内 4号		
現場溶接工			式	1				内 5号		
部材撤去工			式	1				内 6号		
現場溶接工			式	1				内 7号		
台座補修工			式	1						
本体工			式	1				内 8号		
撤去工			式	1				内 9号		
支承工 (モルタル)			式	1				内 10号		
高城川新橋 仮設工			式	1						
足場工			式	1				内 11号		
橋梁補修工 赤沼大橋			式	1						

管理番号：
工事番号：平成25年度仙松維第-8号

設計内訳書 (附01)

工事名 仙台松島道路 橋梁修繕 (赤沼大橋外5橋) 工事				事業区分 工事区分		道路新設・改築 道路修繕	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
地覆・壁高欄補修工		式	1				内 12号
撤去工		式	1				内 13号
打ち替え工		式	1				内 14号
落下物防止柵再設置工		式	1				内 15号
仮設工 (吊り足場)		式	1				内 16号
仮設工 (単管足場)		式	1				
橋梁補修工 赤沼橋 (上り)		式	1				
上部補修工		式	1				
断面修復工		式	1				内 17号
赤沼橋 (上り) 地覆・高欄補修工		式	1				
撤去工		式	1				内 18号
打ち替え工		式	1				内 19号
落下物防止柵再設置工		式	1				内 20号

管理番号：
工事番号：平成25年度仙松維第-8号

設計内訳書 (附01)

工事名 仙台松島道路 橋梁修繕 (赤沼大橋外5橋) 工事				事業区分 工事区分		道路新設・改築 道路修繕	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
仮設工 (吊り足場)		式	1				内 21号
仮設工 (単管足場)		式	1				内 22号
橋梁補修工 赤沼橋 (下り)		式	1				
上部補修工		式	1				
断面修復工		式	1				内 23号
赤沼橋 (下り) 地覆・高欄補修工		式	1				
撤去工		式	1				内 24号
打ち替え工		式	1				内 25号
落下物防止柵再設置工		式	1				内 26号
橋梁補修工 赤沼橋 (Bランプ)		式	1				
上部補修工		式	1				
断面修復工		式	1				内 27号
赤沼橋 (Bランプ) 地覆・高欄補修		式	1				

管理番号：
工事番号：平成25年度仙松維第-8号

設計内訳書 (附01)

工事名 仙台松島道路 橋梁修繕 (赤沼大橋外5橋) 工事				事業区分 工事区分		道路新設・改築 道路修繕	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
撤去工		式	1				内 28号
打ち替え工		式	1				内 29号
落下物防止柵再設置工		式	1				内 30号
橋梁補修工 赤沼橋 (Cランプ)		式	1				
上部補修工		式	1				
断面修復工		式	1				内 31号
赤沼橋 (Cランプ) 地覆・高欄補修		式	1				
撤去工		式	1				内 32号
打ち替え工		式	1				内 33号
落下物防止柵再設置工		式	1				内 34号
鋼橋上部		式	1				
工場製品輸送工		式	1				
輸送工		式	1				

管理番号：
工事番号：平成25年度仙松維第-8号

設計内訳書 (附01)

工事名		仙台松島道路 橋梁修繕 (赤沼大橋外5橋) 工事				事業区分		道路新設・改築	
						工事区分		鋼橋上部	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要		
輸送		t	1.01						
橋梁現場塗装工		式	1						
現場塗装工		式	1						
高城川新橋 (添接部接触面)		式	1				内 35号		
高城川新橋 (一般外面)		式	1				内 36号		
高城川新橋 (一般外面) 桁端		式	1				内 37号		
高城川新橋 (一般内面)		式	1				内 38号		
仮設工		式	1						
防護施設工		式	1						
プレキャスト仮設防護柵		式	1				内 39号		
直接工事費		式	1						
共通仮設		式	1						
共通仮設費		式	1						

一式当り内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 1号		高城川新橋（ソーラプレート）					
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
塗装前処理（二次素地調整）	原板ﾌﾟﾗｽﾄ・ｼﾞｮｳﾘｸﾞｼﾞﾌﾞﾗｲﾅｰ, 製品ﾌﾟﾗｽﾄ	m 2	0.6				単 6号
工場塗装	下塗り, ﾏﾞﾙｺｰﾄ(ﾎﾞｷﾞ樹脂塗料 下塗り), 上記以外, 1回	m 2	0.6				単 7号
工場塗装	中塗り, ふっ素系樹脂塗料 中塗り 青・緑系, 上記以外, 1回	m 2	0.6				単 8号
工場塗装	上塗り, ふっ素系樹脂塗料 上塗り 青・緑系, 上記以外, 1回	m 2	0.6				単 9号
塗装前処理（二次素地調整）	原板ﾌﾟﾗｽﾄ・ｼﾞｮｳﾘｸﾞｼﾞﾌﾞﾗｲﾅｰ, 製品ﾌﾟﾗｽﾄ	m 2	4.5				単 6号
工場塗装	下塗り, 無機ｼﾞｮｳﾘｸﾞﾁｬｲﾄ, 上記以外, 1回	m 2	4.5				単 10号
塗装前処理（二次素地調整）	原板ﾌﾟﾗｽﾄ・ｼﾞｮｳﾘｸﾞｼﾞﾌﾞﾗｲﾅｰ, 二次素地調整無し	m 2	3.2				単 11号
塗装前処理（二次素地調整）	原板ﾌﾟﾗｽﾄ・ｼﾞｮｳﾘｸﾞｼﾞﾌﾞﾗｲﾅｰ, 製品ﾌﾟﾗｽﾄ	m 2	6.8				単 6号
工場塗装	下塗り, 無機ｼﾞｮｳﾘｸﾞﾁｬｲﾄ, 上記以外, 1回	m 2	6.8				単 10号
合計							

一式当り内訳書

内 2号		部材取付工							
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
部材取付工									単 12号
				t	1				
トラッカレーン [油圧伸縮ベア型] 4.9t吊				日					
合計									

一式当り内訳書

内 3号		現場鋼板孔明本締工							
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
孔明本締工 φ24.5				本	136				単 13号
孔明本締工 φ39				本	8				単 14号
合計									

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

一式当り内訳書

内 4号		支承取替工					
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額
支承取替 (鋼橋)				基	2		
合計							

一式当り内訳書

内 5号		現場溶接工					
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額
現場溶接工				m	10		
合計							

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

一式当り内訳書

一式当り内訳書

内 6号		部材撤去工						単価使用年月		2013. 10
								歩掛適用年月		2013. 10
								労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要		
鉄板切断	t=10mm		m	6				単 17号		
鉄板切断	t=32mm		m	3				単 18号		
鋼材撤去			t	0. 1				単 19号		
合計										

一式当り内訳書

一式当り内訳書									
内 7号		現場溶接工							
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
現場溶接工				m	11				単 16号
合計									

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

一式当り内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 8号		本体工							
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要		
無筋・鉄筋構造物人力打設	24-8-25(20)-55%, 鉄筋構造物, 一般養生, 無, 無, 標準	m3	3				単 20号		
型枠工 (鉄筋・無筋構造物)		m 2	4				単 21号		
型枠工 (合板円形型枠)		m 2	4				単 22号		
鉄筋工 [市場単価]	SD345 D16~25, 一般構造物, 10t未満, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物)	t	0.37				単 23号		
目地板設置	瀝青質目地板t=20	m2	1				単 24号		
合計									

一式当り内訳書

		単価使用年月		2013. 10
		歩掛適用年月		2013. 10
		労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
内 9号	撤去工			
	名称・規格	単位	数量	単価
	橋座面はつり	m3	1. 2	
	合計			

一式当り内訳書

		単価使用年月		2013. 10
		歩掛適用年月		2013. 10
		労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
内 10号	支承工 (モルタル)			
	名称・規格	単位	数量	単価
	無収縮モルタル工	m3	0. 2	
	型枠工 (均し基礎コンクリート型枠)	m 2	0. 3	
	合計			

一式当り内訳書

内 11号		足場工							
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
足場工		手摺先行型枠組足場, 必要, 標準(1.0)	掛m2	70				単 28号	
合計									

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

一式当り内訳書

内 12号		撤去工							
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
とりこわし工			m 3	100				単 29号	
合計									

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

書訳内の一

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 13号		打ち替え工									
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要			
コンクリート工		24-8-25(20)-55%,有	m3	107				単 30号			
鉄筋工	鉄筋各種		t	0.58				単 31号			
鉄筋工	鉄筋各種		t	10.36				単 32号			
型枠工（鉄筋・無筋構造物）			m 2	700				単 21号			
コンクリート接着			m2	178				単 33号			
フレア溶接			箇所	432							
目地板設置	樹脂発泡体(15倍発泡)t=20		m2	10				単 34号			
含浸材塗布			m2	879				単 35号			
合計											

一式当り内訳書

		単価使用年月		2013. 10
		歩掛適用年月		2013. 10
		労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
内 14号	落下物防止柵再設置工			
	名称・規格	条件	単位	数量
	落下物防止柵設置工		m	44
	落下物防止柵撤去工		m	44
	打込みボルト (M12)		本	96
	合計			
		数量・金額増減		摘要

一式当り内訳書

		単価使用年月		2013. 10
		歩掛適用年月		2013. 10
		労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
内 15号	仮設工 (吊り足場)			
	名称・規格	条件	単位	数量
	足場・防護工	シート+板張, 3月, 2回	m2	520
	合計			
		数量・金額増減		摘要

一式当り内訳書

			単価使用年月	2013. 10
			歩掛適用年月	2013. 10
			労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
内 16号	仮設工 (単管足場)			
	名称・規格	条件	単位	数量
	足場工	単管足場, 必要, 標準(1. 0)	掛m2	57
	合計			
内 17号	断面修復工			
	名称・規格	条件	単位	数量
	断面修復工		m3	0. 04
	チップベンズ工		m2	1. 2
	舗装版切断工	コンクリート舗装版, 15cm以下	m	12. 2
	合計			

一式当り内訳書

			単価使用年月	2013. 10
			歩掛適用年月	2013. 10
			労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
内 17号	断面修復工			
	名称・規格	条件	単位	数量
	断面修復工		m3	0. 04
	チップベンズ工		m2	1. 2
	舗装版切断工	コンクリート舗装版, 15cm以下	m	12. 2
	合計			

一式当り内訳書

内 18号		撤去工							
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
とりこわし工			m 3	26				単 29号	
合計									

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

書訳内の一

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

一式当り内訳書

一式当り内訳書										単価使用年月		2013. 10	
										歩掛適用年月		2013. 10	
										労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0	
内 21号		仮設工 (吊り足場)											
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額	数量・金額増減		摘要			
足場・防護工		シート板張, 2. 5月, 2回		m2	295					単 44号			
合計													

一式当り内訳書

一式当り内訳書										単価使用年月		2013. 10	
										歩掛適用年月		2013. 10	
										労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0	
内 22号		仮設工 (単管足場)											
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要				
足場工			単管足場, 必要, 標準 (1. 0)	掛m2	78				単 40号				
		合計											

一式当り内訳書

内 24号		撤去工							
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
とりこわし工			m 3	14				単 29号	
合計									

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

一式当り内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 25号		打ち替え工							
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要		
コンクリート工	24-8-25(20)-55%,有	m3	14				単 30号		
鉄筋工	鉄筋各種	t	0.76				単 31号		
鉄筋工	鉄筋各種	t	0.8				単 32号		
型枠工 (鉄筋・無筋構造物)		m 2	104				単 21号		
コンクリート接着		m2	23				単 33号		
コンクリートアンカー工 M16		本	40				単 46号		
目地板設置	樹脂発泡体(15倍発泡)t=20	m2	0.3				単 34号		
目地材 弾性シール材		kg	5.47						
含浸材塗布		m2	112				単 35号		
合計									

一、式内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

一式当り内訳書

		単価使用年月		2013. 10
		歩掛適用年月		2013. 10
		労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
内 27号	断面修復工			
	名称・規格	単位	数量	単価
	断面修復工	m3	0. 02	
	チップング工	m2	0. 7	
	舗装版切断工	m	6	
	合計			
		数量・金額増減		摘要
		単 41号		

一式当り内訳書

		単価使用年月		2013. 10
		歩掛適用年月		2013. 10
		労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
内 28号	撤去工			
	名称・規格	単位	数量	単価
	とりこわし工	m 3	18	
	合計			
		数量・金額増減		摘要
		単 29号		

一式当り内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 29号		打ち替え工								
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要		
コンクリート工		24-8-25(20)-55%,有	m3	19				単 30号		
鉄筋工		鉄筋各種	t	0.96				単 31号		
鉄筋工		鉄筋各種	t	1.09				単 32号		
型枠工 (鉄筋・無筋構造物)			m 2	132				単 21号		
コンクリート接着			m2	34				単 33号		
コンクリートアンカー工 M16			本	20				単 46号		
目地板設置		樹脂発泡体(15倍発泡)t=20	m2	0.3				単 34号		
目地材 弾性シール材			kg	5.5						
含浸材塗布			m2	142				単 35号		
合計										

一式当り内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 30号		落下物防止柵再設置工							
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
落下物防止柵設置工				m	50. 5				単 36号
落下物防止柵撤去工				m	50. 5				単 37号
打込みボルト (M12)				本	62				単 38号
合計									

一、式當り内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

一式当り内訳書

内 32号		撤去工							
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
とりこわし工			m 3	17				単 29号	
合計									

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

一式当り内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 33号		打ち替え工								
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要		
コンクリート工		24-8-25(20)-55%,有	m3	17				単 30号		
鉄筋工		鉄筋各種	t	0.92				単 31号		
鉄筋工		鉄筋各種	t	1.04				単 32号		
型枠工 (鉄筋・無筋構造物)			m 2	125				単 21号		
コンクリート接着			m2	31				単 33号		
コンクリートアンカー工 M16			本	20				単 46号		
目地板設置		樹脂発泡体(15倍発泡)t=20	m2	0.3				単 34号		
目地材 弾性シール材			kg	5.5						
含浸材塗布			m2	138				単 35号		
合計										

一式当り内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 34号		落下物防止柵再設置工							
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
落下物防止柵設置工				m	46. 8				単 36号
落下物防止柵撤去工				m	46. 8				単 37号
打込みボルト (M12)				本	56				単 38号
合計									

書訳内の一

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

一、式内訳書

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

一式当り内訳書

			単価使用年月	2013. 10
			歩掛適用年月	2013. 10
			労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
内 39号	ﾌﾞﾚｷﾔｽﾄ仮設防護柵			
	名称・規格	条件	単位	数量
	ﾌﾞﾚｷﾔｽﾄ仮設防護柵 標準H1000*W550*L4990		個	32
	ﾌﾞﾚｷﾔｽﾄ仮設防護柵 端部H1000*W550*L4990		個	2
	合計			

一式当り内訳書

			単価使用年月	2013. 10
			歩掛適用年月	2013. 10
			労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
内 40号	交通誘導員費			
	名称・規格	条件	単位	数量
	交通誘導員A	昼間勤務(交替要員無し)	人日	
	交通誘導員B	昼間勤務(交替要員無し)	人日	
	合計			

1 次単価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

1 次単価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

1次単価表

1 次単価表										単価使用年月		2013. 10		
										歩掛適用年月		2013. 10		
										労務調整係数		1. 000-00000	0. 0	0
単 3号	輸送	名称・規格	条件	単位	t	単位数量	10	金額	単価	摘要				
				数量	単価									
橋梁工場製作輸送工		鉄桁(鋼床版鉄桁を除く), 396km		t	10					単 47号				
		合計												
		単価								円/t				

2 次単価表

單價使用年月	2013.10
步掛適用年月	2013.10
勞務調整係數	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

2 次単価表

單価使用年月	2013.10
歩掛適用年月	2013.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次単価表

單價使用年月	2013.10
步掛適用年月	2013.10
勞務調整係數	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

2次単価表

2次単価表								単価使用年月	2013. 10
								歩掛適用年月	2013. 10
								労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
単 11号	塗装前処理（二次素地調整）	原板ﾌﾟﾗｽﾄ・ｼﾝｸﾘｯｼﾞﾌﾞﾗｲﾔｰ, 二次素地調整無し	条件	単位	m 2	単位数量	100	単価	摘要
ｼﾝｸﾘｯｼﾞﾌﾞﾗｲﾔｰ 原板ﾌﾟﾗｽﾄ									
				m2	100				
合計									
単価									円／m 2

2 次単価表

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次単価表

單面使用年月	2013. 10
步掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次単価表

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次単価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 17号		鉄板切断 t=10mm								単価		摘要					
		名称・規格		条件		単位		m		単位数量		金額		2.8		摘要	
橋梁世話役						人											
橋梁塗装工						人											
諸雑費						式		1									
合計																	
単価																円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

単価使用年月	2013.10
歩掛適用年月	2013.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

2 次単価表

單價使用年月	2013.10
步掛適用年月	2013.10
勞務調整係數	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

2 次单価表

単価使用年月	2013.10
歩掛適用年月	2013.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 21号	型枠工（鉄筋・無筋構造物）			単位	m ²	単位数量	金額	単価	摘要
								名称・規格	
土木一般世話役									
型枠工									
普通作業員									
諸雑費(率+まるめ)									
合計									円／m ²
単価									

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

単価使用年月	2013.10
歩掛適用年月	2013.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2次単価表

2次単価表							単価使用年月	2013. 10	
							歩掛適用年月	2013. 10	
							労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 25号	橋座面はつり			単位	m3	単位数量	1	単価	摘要
	名称・規格	条件							
構造物とりのこわし運搬・処分 (複合)			鉄筋構造物, 人力施工+ダンプトラック積級, 3m3未満, 無, 無, 無, 16. 0以下, 良好, 無	m3	1			単 51号	
合計									
単価								円／m3	

2次単価表

2次単価表										
単 26号		無収縮モルタル工			単位	m3	単位数量	1	単価	摘要
名称・規格		条件			単位	数量	単価	金額		
無収縮モルタル					kg	1,875				
モルタル打設					m3	1				単 52号
合計										
単価										円／m3

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

単価使用年月	2013.10
歩掛適用年月	2013.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 29号	とりこわし工			単位	m 3	単位数量	10	単価	摘要
				単位	数量	単価		金額	
土木一般世話役		条件		人					
特殊作業員				人					
普通作業員				人					
さく岩機(コソクリートブーカ) 20kg級		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0日, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	日					単 53号	
空気圧縮機運転			日					単 54号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1					
合計									
単価								円/m 3	

2次単価表

2次単価表									
単 30号	コンクリート工	24-8-25(20)-55%,有	単位	m3	単位数量	金額	単価		摘要
							10		
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額			
土木一般世話役			人						
型枠工			人						
特殊作業員			人						
普通作業員			人						
生コンクリート 24-8-25(20)-55%			m3	10.5					
諸雑費(率+まるめ)			式	1					
合計									
単価							円／m3		

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2次単価表

2次単価表												
単 32号		鉄筋工	鉄筋各種			単位	t	単位数量	金額		2013.10	
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	1	単価			2013.10	
土木一般世話役				人							2013.10	
鉄筋工				人							2013.10	
普通作業員				人							2013.10	
鉄筋コンクリート用棒鋼 エポキシ樹脂塗装鉄筋 D16(SD345)				t	1.02						2013.10	
諸雑費(率+まるめ)				式	1						2013.10	
合計											2013.10	
単価											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
											2013.10	
					</							

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

2 次単価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次単価表

単価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2次単価表

				単価使用年月	2013. 10
				歩掛適用年月	2013. 10
				労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
単 36号	落下物防止柵設置工	単位	m	単位数量	100
		単位	数量	単価	単価
落下物等防止柵設置工				金額	摘要
					単 55号
		m	100		
落下物防止柵 H=1000 支柱間隔2000		m	100		
合計					
単価					円／m

2次単価表

				単価使用年月	2013. 10
				歩掛適用年月	2013. 10
				労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
単 37号	落下物防止柵撤去工	単位	m	単位数量	100
		単位	数量	単価	単価
土木一般世話役				金額	摘要
		人			
普通作業員		人			
合計					
単価					円／m

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2次単価表

2次単価表												
単 39号		足場・防護工	シート+板張, 3月, 2回	単位	m2	単位数量	1			2013. 10		
							金額		単価	歩掛適用年月		2013. 10
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	労務調整係数			1. 000-00000	0. 0	0
橋梁特殊工				人								
足場材損料				月								
合計												
単価												
										円／m2		

2 次单価表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

2 次单価表

単価使用年月	2013.10
歩掛適用年月	2013.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

2次単価表

単 42号		チップピング工				単価使用年月		2013. 10
		名称・規格	条件	単位	m2	単位数量	歩掛適用年月	2013. 10
				数量	単価	金額	労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
土木一般世話役				人			摘要	
はつり工				人				
普通作業員				人				
接着剤 エポソングイックス				kg	59. 5			
諸雑費				式	1			
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

單價使用年月	2013.10
步掛適用年月	2013.10
勞務調整係數	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

2次単価表

2次単価表										単価使用年月		2013.10
										歩掛適用年月		2013.10
										労務調整係数		1.000-00000 0.0 0
単 44号	足場・防護工	シート+板張, 2.5月, 2回	単位	m2	単位数量	1	金額	単価		摘要		
橋梁特殊工	名称・規格		単位	数量	単価							
足場材損料			人									
			月									
	合計											
	単価									円／m2		

2次単価表

2次単価表									
単 45号	クラック処理工	17. 6kg/100m, 19. 8kg/100m	単位	m	単位数量	100		単価	摘要
			名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	
土木一般世話役			人						
特殊作業員			人						
普通作業員			人						
シール材 エポキシ			kg	20. 24					
注入材 エポキシ			kg	22. 77					
諸雑費(率+まるめ)			式	1					
合計									
単価								円/m	

2次単価表

2次単価表							単価使用年月		2013. 10
							歩掛適用年月		2013. 10
							労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
単 46号	コンクリートアンカー工 M16		条件	単位	本	単位数量	100	単価	
				単位	数量	単価			
ハンマドリル削孔 M16 深さ60mm				本	100			単 59号	摘要
アンカー工				本	100			単 60号	
合計									
単価									円／本

2次単価表

2次単価表											
単 47号		橋梁工場製作輸送工	飯桁(鋼床版飯桁を除く), 396km	単位	t	単位数量	単価使用年月			2013. 10	
							歩掛適用年月			2013. 10	
							労務調整係数			1. 000-00000 0. 0 0	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	1			単価	摘要
鋼橋工場製作輸送単価			t	1							
合計											
単価										円/t	

2次単価表

単 48号		交通誘導員A	昼間勤務(交替要員無し)	単位	人日	単位数量	単価使用年月		2013. 10	
							歩掛適用年月	2013. 10		
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	労務調整係数	1. 000-00000	0. 0	0
交通誘導員A										
				人						
		合計								
		単価						円／人日		

2次単価表

単 49号		交通誘導員B	昼間勤務(交替要員無し)	単位	人日	単位数量	単価使用年月		2013. 10	
							歩掛適用年月	2013. 10		
		名称・規格	条件	単位	数量	単価	労務調整係数	1. 000-00000	0. 0	0
交通誘導員B										
				人						
		合計								
		単価						円／人日		

3 次単価表

3 次単価表										単価使用年月		2013. 10		
										歩掛適用年月		2013. 10		
										労務調整係数		1. 000-00000	0. 0	0
単 50号	養生工	名称・規格	条件	単位	m3	単位数量	10		単価	摘要				
							金額							
普通作業員				人										
諸雑費(率+まるめ)				式	1									
合計														
単価														
										円／m3				

3 次単価表

單價使用年月	2013.10
步掛適用年月	2013.10
勞務調整係數	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

3 次单值表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 52号		モルタル打設								単価		摘要			
名称・規格				条件		単位		m3		単位数量		10		摘要	
土木一般世話役						単位		数量		単価		金額			
						人									
型枠工						人									
特殊作業員						人									
普通作業員						人									
諸雑費(率+まるめ)						式		1							
合計															
単価														円/m3	

3次単価表

3次単価表							単価使用年月	2013. 10	
							歩掛適用年月	2013. 10	
							労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 53号	さく岩機(コクリートブーカ) 20kg級		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0日, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	単位	日	単位数量	1	単価	摘要
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額		
さく岩機(コクリートブーカ) 20kg級				日					
合計									
単価								円／日	

3次単価表

3 次単価表												
単 54号		空気圧縮機運転				単位	日	単位数量	1		2013. 10	
									金額	単価	歩掛適用年月	
											労務調整係数	
名称・規格		条件		単位	数量	単価			2013. 10			
空気圧縮機 [可搬式・エンジン掛] 3. 5～3. 7m3/min				日								
軽油 1. 2号												
合計												
単価										円／日		

3 次単価表

3次単価表							単価使用年月		2013. 10
							歩掛適用年月		2013. 10
							労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0
単 55号	落下物等防止柵設置工			単位	m	単位数量	100	単価	摘要
土木一般世話役	名称・規格	条件		単位	数量	単価	金額		
普通作業員				人					
	合計								
	単価								円／m

3 次単価表

単価使用年月	2013.10
歩掛適用年月	2013.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

[illegible]

3次単価表

3次単価表																			
単 57号		アソカー工						単価使用年月		2013. 10									
								歩掛適用年月		2013. 10									
								労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0									
		名称・規格		条件		単位		本		数量	単位数量	金額		100		単価		摘要	
土木一般世話役						人													
特殊作業員						人													
普通作業員						人													
注入材 (エポキシ樹脂)						kg		11. 7											
諸雑費						式		1											
合計																			
単価																円／本			

3 次单值表

單価使用年月	2013. 10
歩掛適用年月	2013. 10
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

[illegible]

3次単価表

3 次単価表												
単 60号		ペンカー工					単価使用年月		2013. 10			
							歩掛適用年月		2013. 10			
							労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0			
		名称・規格		条件		単位	本	数量	単位数量	金額	単価	摘要
土木一般世話役						人						
特殊作業員						人						
普通作業員						人						
ペンカー材料材料費 MI6 60mm ステンレス						本	100					
注入材 エポキシ樹脂系						kg	1. 66					
諸雑費						式	1					
合計												
単価											円／本	

4次単価表

4 次単価表							単価使用年月	2013. 10
							歩掛適用年月	2013. 10
							労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0
単 61号	構造物とりのわし	鉄筋構造物, 人力施工, 3m3未満, 無,	単位	m3	単位数量	1	単価	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額		
構造物とりのわし工 鉄筋構造物 人力施工			m3	1				
合計								
単価							円／m3	

4次単価表

4 次単価表							単価使用年月	2013. 10		
							歩掛適用年月	2013. 10		
							労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0		
単 62号	処分費 (m3)		無		単位	m3	単位数量	100	単価	摘要
名称・規格				条件	単位	数量	単価	金額		
処分費 コンクリート (有筋)					m3	100				
合計										
単価										

4次単価表

4 次単価表										単価使用年月		2013. 10	
										歩掛適用年月		2013. 10	
										労務調整係数		1. 000-00000 0. 0 0	
単 63号		ダンプトラック2t積級運転		良好			単位	日	単位数量	1	金額	単価	摘要
		名称・規格		条件	単位	数量	単価						
一般運転手					人								
軽油 1. 2号					L	25							
ダンプトラック[普通・ディーゼル] 2t積級		機械条件: 供用 持込		供用日									
タイヤ損耗費 2t 良好 供用日				供用日									
諸雑費(まるめ)				式	1								
合計													
単価												円／日	

平成 2 5 年度 仙松維第 8 号

仙台松島道路 橋梁修繕（赤沼大橋外 5 橋）工事

数 量 計 算 書

 宮 城 県 道 路 公 社

§ 1 数量総括表

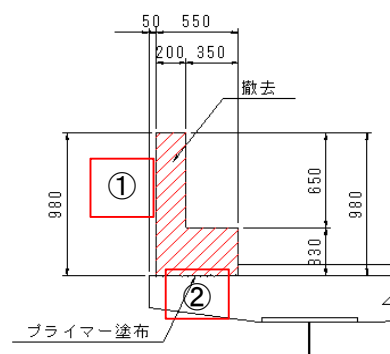
[illegible]

§ 2 地覆・高欄補修工

2-1 撤去数量

(1) コンクリートはつり体積

区間	体積(m ³)
A1ウイング	8.14
A1～P1	22.87
P1～P2	28.52
P2～P3	22.87
P3～A2	13.50
A2ウイング	4.45
合計	100.35



A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.65	0.13	13.697	1.78
	②	0.55	0.33	0.18	13.697	2.47
右	①	0.20	0.65	0.13	12.541	1.63
	②	0.55	0.33	0.18	12.541	2.26
						8.14

A1～P1		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.65	0.13	36.883	4.79
	②	0.55	0.33	0.18	36.883	6.64
右	①	0.20	0.65	0.13	36.900	4.80
	②	0.55	0.33	0.18	36.900	6.64
						22.87

P1～P2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.65	0.13	45.982	5.98
	②	0.55	0.33	0.18	45.982	8.28
右	①	0.20	0.65	0.13	45.999	5.98
	②	0.55	0.33	0.18	45.999	8.28
						28.52

P2～P3		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.65	0.13	36.883	4.79
	②	0.55	0.33	0.18	36.883	6.64
右	①	0.20	0.65	0.13	36.900	4.80
	②	0.55	0.33	0.18	36.900	6.64
						22.87

P3～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.65	0.13	21.790	2.83
	②	0.55	0.33	0.18	21.790	3.92
右	①	0.20	0.65	0.13	21.800	2.83
	②	0.55	0.33	0.18	21.800	3.92
						13.50

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.65	0.13	6.440	0.84
	②	0.55	0.33	0.18	6.440	1.16
右	①	0.20	0.65	0.13	7.900	1.03
	②	0.55	0.33	0.18	7.900	1.42
						4.45

2-2 打ち替え数量

(1)プライマー塗布

区間	面積(m ²)
A1ウイング	14.43
A1～P1	40.59
P1～P2	50.59
P2～P3	40.59
P3～A2	23.97
A2ウイング	7.89
合計	178.06

A1ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.55	13.697	7.53
右	0.55	12.541	6.90
合計			14.43

A1～P1	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.55	36.883	20.29
右	0.55	36.900	20.30
合計			40.59

P1～P2	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.55	45.982	25.29
右	0.55	45.999	25.30
合計			50.59

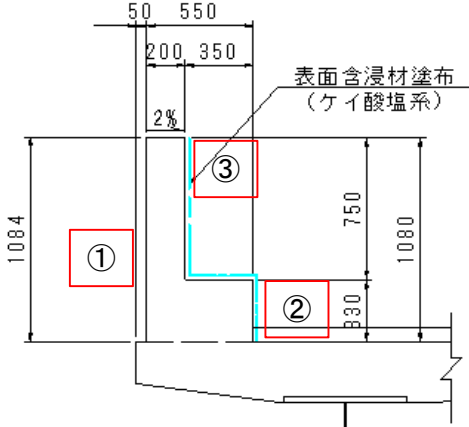
P2～P3	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.55	36.883	20.29
右	0.55	36.900	20.30
合計			40.59

P3～A2	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.55	21.790	11.98
右	0.55	21.800	11.99
合計			23.97

A2ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.55	6.440	3.54
右	0.55	7.900	4.35
合計			7.89

(2)型枠

区間	面積(m ²)
A1ウイング	56.78
A1～P1	159.67
P1～P2	199.04
P2～P3	159.67
P3～A2	94.32
A2ウイング	31.04
合計	700.52



A1ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	13.697	14.85
	②	0.330	13.697	4.52
	③	0.750	13.697	10.27
右	①	1.084	12.541	13.59
	②	0.330	12.541	4.14
	③	0.750	12.541	9.41
合計				56.78

A1～P1		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	36.883	39.98
	②	0.330	36.883	12.17
	③	0.750	36.883	27.66
右	①	1.084	36.900	40.00
	②	0.330	36.900	12.18
	③	0.750	36.900	27.68
合計				159.67

P1～P2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	45.982	49.84
	②	0.330	45.982	15.17
	③	0.750	45.982	34.49
右	①	1.084	45.999	49.86
	②	0.330	45.999	15.18
	③	0.750	45.999	34.50
合計				199.04

P3～A2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	21.790	23.62
	②	0.330	21.790	7.19
	③	0.750	21.790	16.34
右	①	1.084	21.800	23.63
	②	0.330	21.800	7.19
	③	0.750	21.800	16.35
合計				94.32

P2～P3		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	36.883	39.98
	②	0.330	36.883	12.17
	③	0.750	36.883	27.66
右	①	1.084	36.900	40.00
	②	0.330	36.900	12.18
	③	0.750	36.900	27.68
合計				159.67

A2ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	6.440	6.98
	②	0.330	6.440	2.13
	③	0.750	6.440	4.83
右	①	1.084	7.900	8.56
	②	0.330	7.900	2.61
	③	0.750	7.900	5.93
合計				31.04

(3)コンクリート

区間	体積(m ³)
A1ウイング	8.66
A1～P1	24.35
P1～P2	30.36
P2～P3	24.35
P3～A2	14.38
A2ウイング	4.74
合計	106.84

A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	13.697	2.05
	②	0.55	0.33	0.18	13.697	2.47
右	①	0.20	0.75	0.15	12.541	1.88
	②	0.55	0.33	0.18	12.541	2.26
						8.66

A1～P1		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	36.883	5.53
	②	0.55	0.33	0.18	36.883	6.64
右	①	0.20	0.75	0.15	36.900	5.54
	②	0.55	0.33	0.18	36.900	6.64
						24.35

P1～P2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	45.982	6.90
	②	0.55	0.33	0.18	45.982	8.28
右	①	0.20	0.75	0.15	45.999	6.90
	②	0.55	0.33	0.18	45.999	8.28
						30.36

P2～P3		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	36.883	5.53
	②	0.55	0.33	0.18	36.883	6.64
右	①	0.20	0.75	0.15	36.900	5.54
	②	0.55	0.33	0.18	36.900	6.64
						24.35

P3～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	21.790	3.27
	②	0.55	0.33	0.18	21.790	3.92
右	①	0.20	0.75	0.15	21.800	3.27
	②	0.55	0.33	0.18	21.800	3.92
						14.38

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	6.440	0.97
	②	0.55	0.33	0.18	6.440	1.16
右	①	0.20	0.75	0.15	7.900	1.19
	②	0.55	0.33	0.18	7.900	1.42
						4.74

(4)鉄筋

鉄筋表より

径	A1ウイング(kg)	A1～P2 (kg)	P2～A2 (kg)	A2ウイング(kg)	合 計 (kg)
D35					
D32					
D29					
小計					
D25					
D22					
D19					
D16	96	192	192	96	
小計	96	192	192	96	576
D13	775	5414	3780	388	
合計	871	5606	3972	484	10933

	A1ウイング	A1～P2	P2～A2	A2ウイング	合計
フレア溶接箇所	72	144	144	72	432

(5) 目地

目地材	A1ウイング	A1～P3	P3～A2	A2ウイング	合計
	0.66	7.92	1.32	0.00	9.90

A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	箇所	小計(m ²)
左	①	0.20	0.75	0.15		
	②	0.55	0.33	0.18		
				0.33	1	0.33
右	①	0.20	0.75	0.15		
	②	0.55	0.33	0.18		
				0.33	1	0.33
合計						0.66

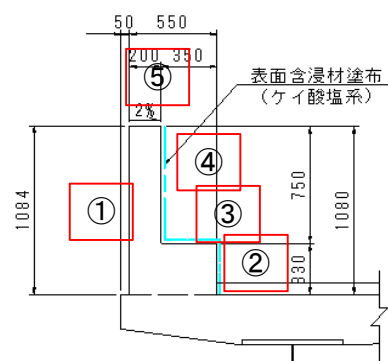
A1～P3		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	箇所	小計(m ²)
左	①	0.20	0.75	0.15		
	②	0.55	0.33	0.18		
				0.33	12	3.96
右	①	0.20	0.75	0.15		
	②	0.55	0.33	0.18		
				0.33	12	3.96
合計						7.92

P3～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	箇所	小計(m ²)
左	①	0.20	0.75	0.15		
	②	0.55	0.33	0.18		
				0.33	2	0.66
右	①	0.20	0.75	0.15		
	②	0.55	0.33	0.18		
				0.33	2	0.66
合計						1.32

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	箇所	小計(m ²)
左	①	0.20	0.75	0.15		
	②	0.55	0.33	0.18		
				0.33	0	0.00
右	①	0.20	0.75	0.15		
	②	0.55	0.33	0.18		
				0.33	0	0.00
合計						0.00

(6) 含浸材塗布面積

区間	面積(m ²)
A1ウイング	71.21
A1～P1	200.26
P1～P2	249.63
P2～P3	200.26
P3～A2	118.30
A2ウイング	38.93
合計	878.59



A1ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	13.697	14.85
	②	0.330	13.697	4.52
	③	0.350	13.697	4.79
	④	0.750	13.697	10.27
	⑤	0.200	13.697	2.74
右	①	1.084	12.541	13.59
	②	0.330	12.541	4.14
	③	0.350	12.541	4.39
	④	0.750	12.541	9.41
	⑤	0.200	12.541	2.51
合計				71.21

P2～P3		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	36.883	39.98
	②	0.330	36.883	12.17
	③	0.350	36.883	12.91
	④	0.750	36.883	27.66
	⑤	0.200	36.883	7.38
右	①	1.084	36.900	40.00
	②	0.330	36.900	12.18
	③	0.350	36.900	12.92
	④	0.750	36.900	27.68
	⑤	0.200	36.900	7.38
合計				200.26

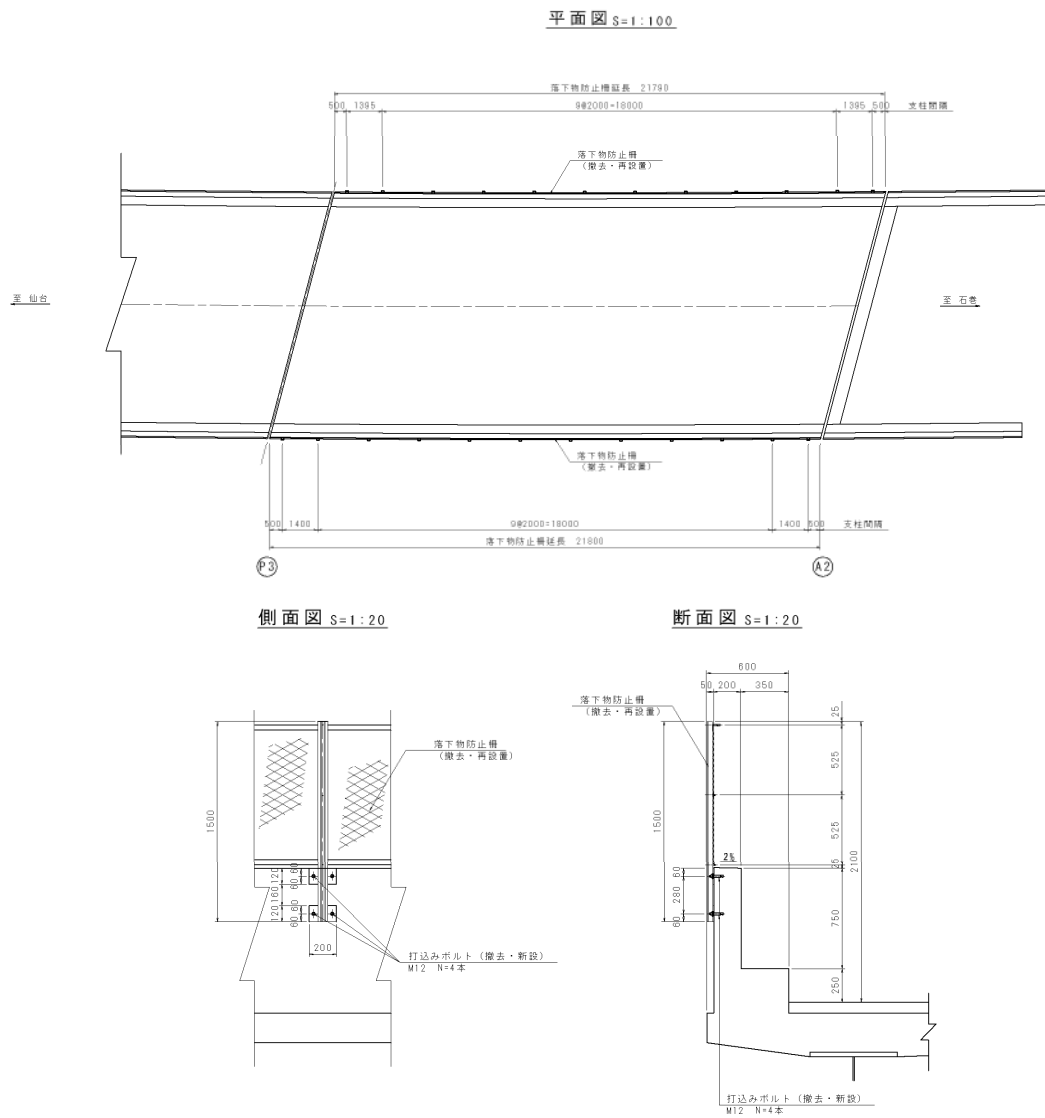
A1～P1		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	36.883	39.98
	②	0.330	36.883	12.17
	③	0.350	36.883	12.91
	④	0.750	36.883	27.66
	⑤	0.200	36.883	7.38
右	①	1.084	36.900	40.00
	②	0.330	36.900	12.18
	③	0.350	36.900	12.92
	④	0.750	36.900	27.68
	⑤	0.200	36.900	7.38
合計				200.26

P3～A2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	21.790	23.62
	②	0.330	21.790	7.19
	③	0.350	21.790	7.63
	④	0.750	21.790	16.34
	⑤	0.200	21.790	4.36
右	①	1.084	21.800	23.63
	②	0.330	21.800	7.19
	③	0.350	21.800	7.63
	④	0.750	21.800	16.35
	⑤	0.200	21.800	4.36
合計				118.30

P1～P2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	45.982	49.84
	②	0.330	45.982	15.17
	③	0.350	45.982	16.09
	④	0.750	45.982	34.49
	⑤	0.200	45.982	9.20
右	①	1.084	45.999	49.86
	②	0.330	45.999	15.18
	③	0.350	45.999	16.10
	④	0.750	45.999	34.50
	⑤	0.200	45.999	9.20
合計				249.63

A2ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.084	6.440	6.98
	②	0.330	6.440	2.13
	③	0.350	6.440	2.25
	④	0.750	6.440	4.83
	⑤	0.200	6.440	1.29
右	①	1.084	7.900	8.56
	②	0.330	7.900	2.61
	③	0.350	7.900	2.77
	④	0.750	7.900	5.93
	⑤	0.200	7.900	1.58
合計				38.93

§ 3 落下物防止柵再設置工



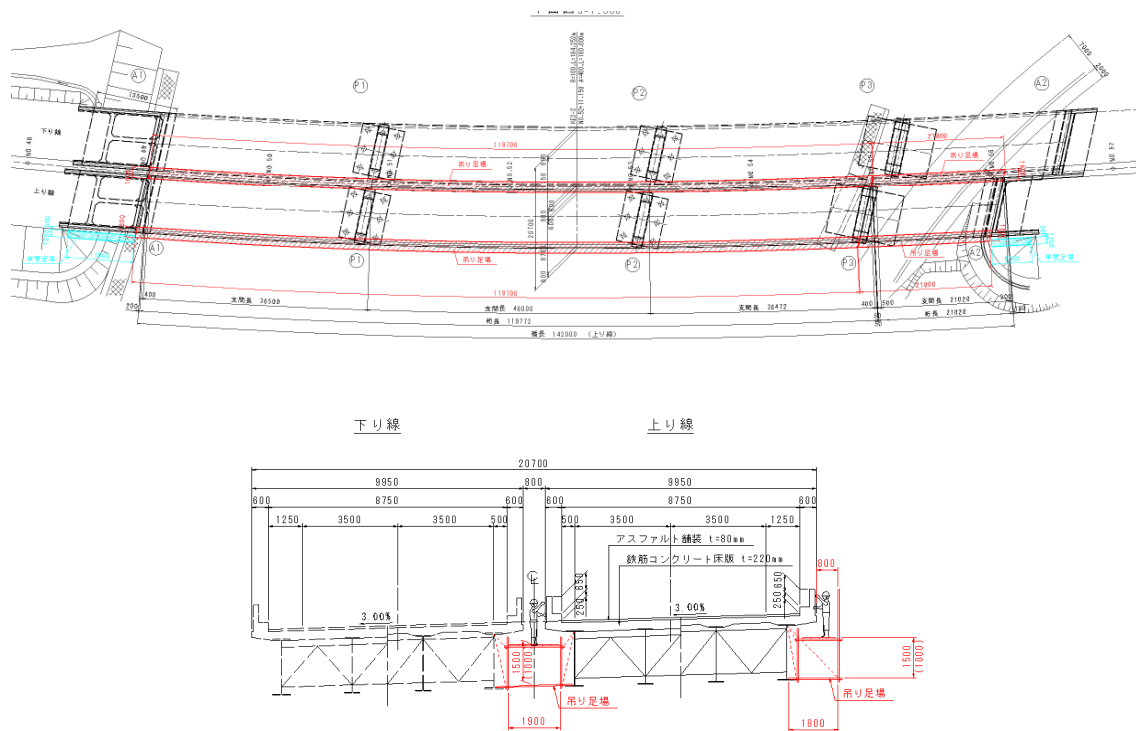
(1) 落下物防止柵撤去・再設置延長

$$L = 21.790 + 21.800 = 43.59 \text{ m}$$

(2) 打込みボルト (M12 : 1支柱あたり4本)

$$N = 12 \times 4 \times 2 = 96 \text{ 本}$$

§ 4 仮設工



吊り足場	設置幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
下り線側	1.9	119.7	227.43
	1.9	21.8	41.42
上り線側	1.8	119.7	215.46
	1.8	21.8	39.24
合計			523.55

単管足場	設置高(m)	延長(m)	面積(掛m ²)
A1側	4.0	11.0	44.00
A2側	2.0	6.5	13.00
合計			57.00

§ 1 数量総括表

工種	種別	仕 様	単位	数量	摘 要
上部工補修工	コンクリートはつり工		m ²	1.2	
	断面修正工	ポリマーセメント	m ³	0.0	
	カッター工		m	12.2	
	プライマー塗布工		m ²	1.6	
地覆・高欄補修工	撤去工	コンクリートはつり	m ³	25.88	ハンドブレーカ
	打ち替え	プライマー塗布	m ²	60.14	
		型枠	m ²	200.38	直線
		コンクリート	m ³	27.58	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
		鉄筋	kg	2770	SD345
		目地(樹脂系発砲体)	m ²	0.24	
		目地(シール材)	kg	6.06	
		含浸材	m ²	212.02	塗布
落下物防止柵 再設置工	落下物防止柵撤去・再設置延長		m	66.2	
	打込みボルト		本	160	
	アンカーボルト	落下物防止柵再設置用	本	18	
仮設工	吊り足場		m ²	294.5	赤沼橋(上・下・B ランプ・Cランプ) 全体
	単管足場		m ²	78.6	

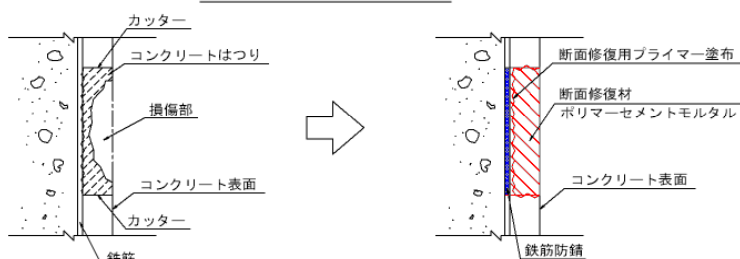
§ 4 上部工補修工

4-1 数量集計表

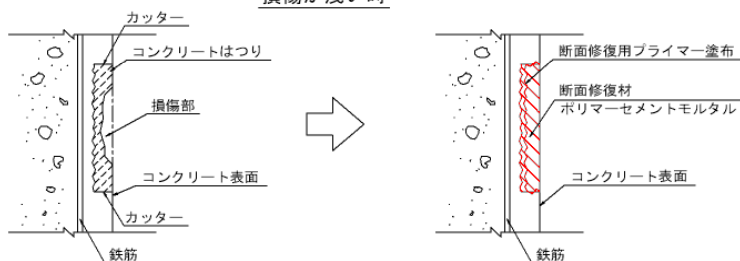
	単位	数量	備 考
コンクリートはつり面積	m ²	1.2	
断面修正材	m ³	0.04	ポリマーセメント
カッター工	m	12.2	
プライマー塗布	m ²	1.6	

断面修復工概要図

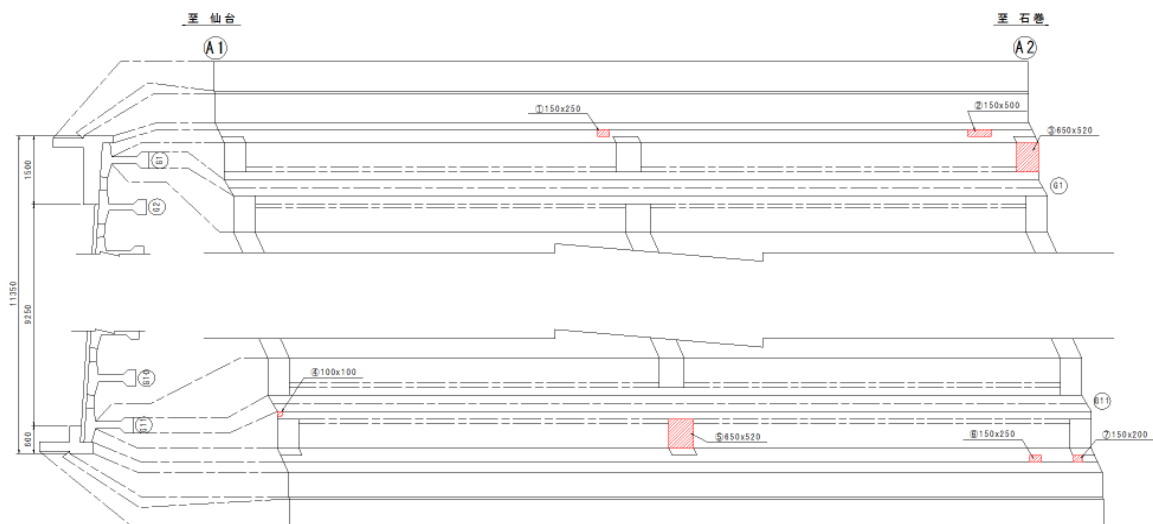
損傷が深い時（鉄筋露出）



損傷が浅い時

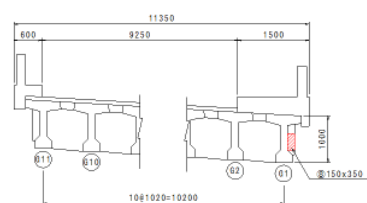


4-2 数量計算

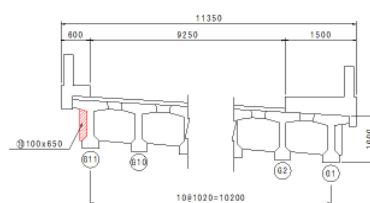


横析正面図 縮尺=1:50

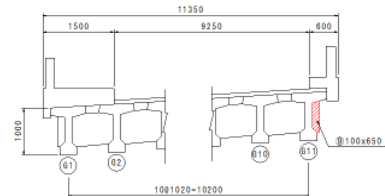
A 1 橋台



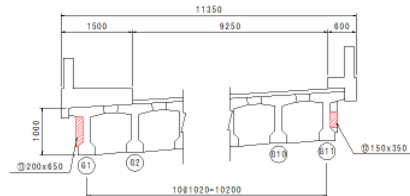
中間部 (A 2 側)



中間部 (A 1 側)



A 2 橋台



1) コンクリートはつり面積

A_1	$=$	0.150	$\times$	0.250	$=$	0.038	m^2
A_2	$=$	0.150	$\times$	0.500	$=$	0.075	m^2
A_3	$=$	0.650	$\times$	0.520	$=$	0.338	m^2
A_4	$=$	0.100	$\times$	0.100	$=$	0.010	m^2
A_5	$=$	0.650	$\times$	0.520	$=$	0.338	m^2
A_6	$=$	0.150	$\times$	0.250	$=$	0.038	m^2
A_7	$=$	0.150	$\times$	0.200	$=$	0.030	m^2
A_8	$=$	0.150	$\times$	0.350	$=$	0.053	m^2
A_9	$=$	0.100	$\times$	0.650	$=$	0.065	m^2
A_{10}	$=$	0.100	$\times$	0.650	$=$	0.065	m^2
A_{11}	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.130	m^2
A_{12}	$=$	0.150	$\times$	0.350	$=$	0.053	m^2
ΣA					$=$	1.23	m^2

2) 断面修正材

V_1	=	0.038	×	0.050	=	0.002	m^3
V_2	=	0.075	×	0.050	=	0.004	m^3
V_3	=	0.338	×	0.030	=	0.010	m^3
V_4	=	0.010	×	0.030	=	0.000	m^3
V_5	=	0.338	×	0.030	=	0.010	m^3
V_6	=	0.038	×	0.030	=	0.001	m^3
V_7	=	0.030	×	0.050	=	0.002	m^3
V_8	=	0.053	×	0.030	=	0.002	m^3
V_9	=	0.065	×	0.030	=	0.002	m^3
V_{10}	=	0.065	×	0.030	=	0.002	m^3
V_{11}	=	0.130	×	0.030	=	0.004	m^3
V_{12}	=	0.053	×	0.030	=	0.002	m^3
ΣV					=	0.041	m^3

3) カッター工

L_1	=	0.150	×	2	+	0.250	=	0.55	m		
L_2	=	0.150	×	2	+	0.500	=	0.80	m		
L_3	=	0.650	+	0.520	×	2	=	1.69	m		
L_4	=	0.650	+	0.520	×	2	=	1.69	m		
L_5	=	(	0.650	+	0.520	)	×	2	=	2.34	m
L_6	=	0.150	×	2	+	0.250	=	0.55	m		
L_7	=	0.150	×	2	+	0.250	=	0.55	m		
L_8	=	0.150	×	2	+	0.350	=	0.65	m		
L_9	=	0.100	×	2	+	0.650	=	0.85	m		
L_{10}	=	0.100	×	2	+	0.650	=	0.85	m		
L_{11}	=	0.200	×	2	+	0.650	=	1.05	m		
L_{12}	=	0.150	×	2	+	0.350	=	0.65	m		
ΣL									=	12.22	m

4) プライマー塗布

$A_{1-1} = 0.150 \times 0.250$	=	0.04	m^2
$A_{1-2} = (0.350 + 0.200) \times 2 \times 0.050$	=	0.06	m^2
$A_{2-1} = 0.150 \times 0.500$	=	0.08	m^2
$A_{2-2} = (0.150 + 0.500) \times 2 \times 0.050$	=	0.07	m^2
$A_{3-1} = 0.650 \times 0.520$	=	0.34	m^2
$A_{3-2} = (0.650 + 0.520 \times 2) \times 0.030$	=	0.05	m^2
$A_{4-1} = 0.100 \times 0.100$	=	0.01	m^2
$A_{4-2} = (0.100 + 0.100) \times 0.030$	=	0.01	m^2
$A_{5-1} = 0.650 \times 0.520$	=	0.34	m^2
$A_{5-2} = (0.150 + 0.500) \times 2 \times 0.030$	=	0.04	m^2
$A_{6-1} = 0.150 \times 0.250$	=	0.04	m^2
$A_{6-2} = (0.150 \times 2 + 0.250) \times 0.030$	=	0.02	m^2
$A_{7-1} = 0.150 \times 0.200$	=	0.03	m^2
$A_{7-2} = (0.150 \times 2 + 0.200) \times 0.050$	=	0.03	m^2
$A_{8-1} = 0.150 \times 0.350$	=	0.05	m^2
$A_{8-2} = (0.150 \times 2 + 0.350) \times 0.030$	=	0.02	m^2
$A_{9-1} = 0.100 \times 0.650$	=	0.07	m^2
$A_{9-2} = (0.100 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{10-1} = 0.100 \times 0.650$	=	0.07	m^2
$A_{10-2} = (0.100 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{11-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{11-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{12-1} = 0.150 \times 0.350$	=	0.05	m^2
$A_{12-2} = (0.150 \times 2 + 0.350) \times 0.030$	=	0.02	m^2
$\Sigma A =$		1.62	m^2

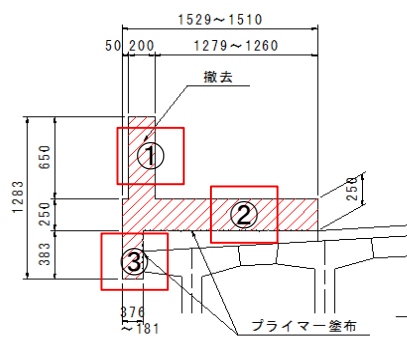
§5 地覆・高欄補修工

5-1 撤去数量

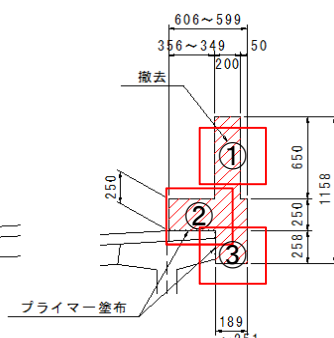
(1) コンクリートはつり体積

区間	体積(m³)
A1～A2	16.39
A1ウイング	4.89
A2ウイング	4.60
合計	25.88

左側断面図

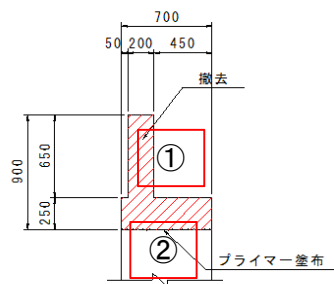


右側断面図

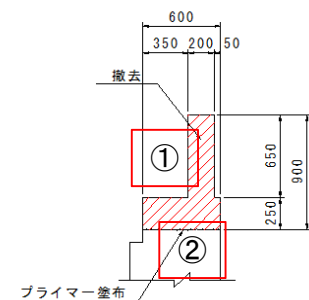


A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m²)	延長(m)	体積(m³)
左	①	0.20	0.65	0.13	17.440	2.27
	②	1.52	0.25	0.38	17.440	6.63
	③	0.25	0.35	0.09	17.440	1.57
右	①	0.20	0.65	0.13	17.418	2.26
	②	0.60	0.25	0.15	17.418	2.61
	③	0.22	0.26	0.06	17.418	1.05
						16.39

左側断面図



右側断面図



A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m²)	延長(m)	体積(m³)
左	①	0.20	0.65	0.13	8.415	1.09
	②	0.70	0.25	0.18	8.415	1.51
右	①	0.20	0.65	0.13	8.175	1.06
	②	0.60	0.25	0.15	8.175	1.23
						4.89

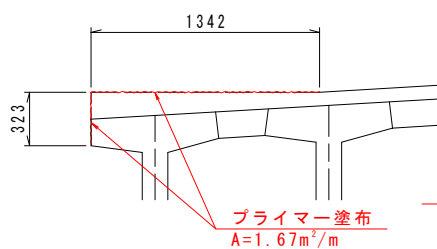
A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m²)	延長(m)	体積(m³)
左	①	0.20	0.65	0.13	7.475	0.97
	②	0.70	0.25	0.18	7.475	1.35
右	①	0.20	0.65	0.13	8.145	1.06
	②	0.60	0.25	0.15	8.145	1.22
						4.60

5-2 打ち替え数量

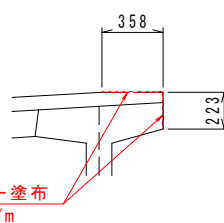
(1) プライマー塗布

区間	面積(m ²)
A1～A2	39.22
A1ウイング	10.80
A2ウイング	10.12
合計	60.14

左側断面図

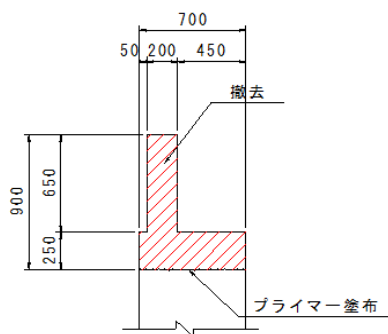


右側断面図

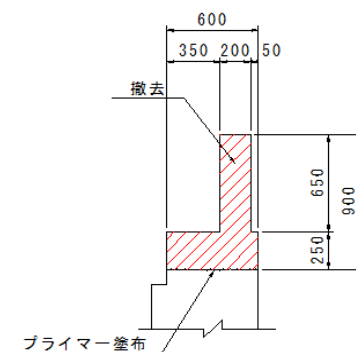


A1～A2	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	1.67	17.440	29.12
右	0.58	17.418	10.10
合計			39.22

左側断面図



右側断面図



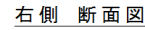
A1ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.70	8.415	5.89
右	0.60	8.175	4.91
合計			10.80

A2ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.70	7.475	5.23
右	0.60	8.145	4.89
合計			10.12

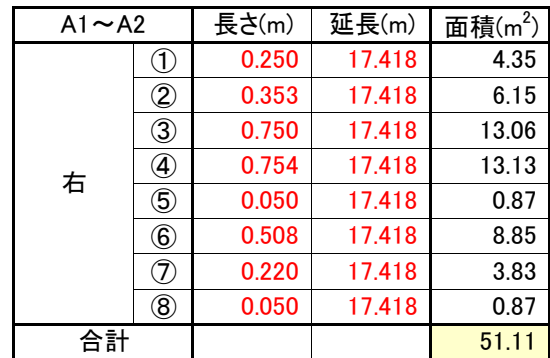
(2)型枠

※左側＋右側

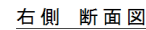
1 - 1



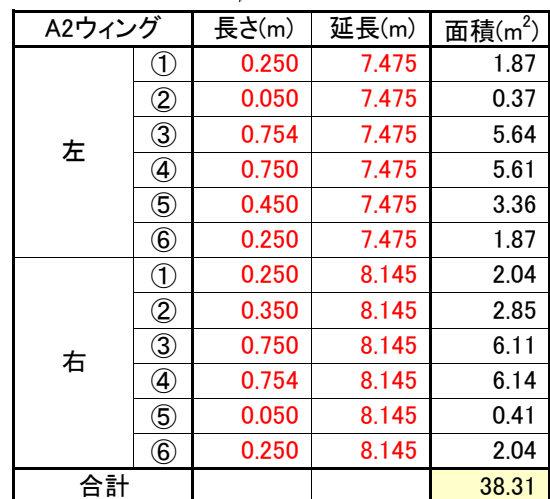
4 — 4



1 - 1



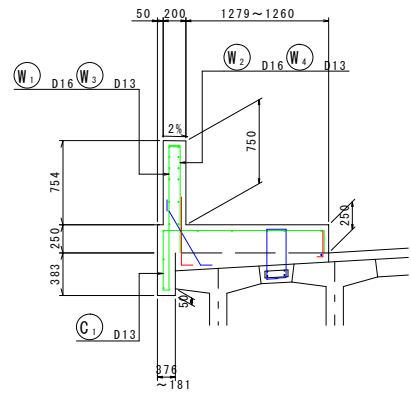
3 — 3



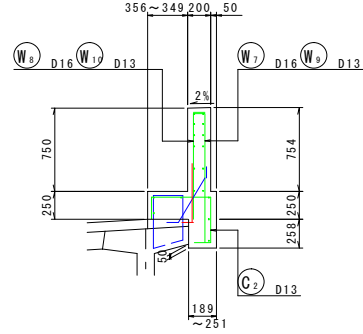
(3)コンクリート

区間	体積(m ³)
A1～A2	17.52
A1ウイング	5.15
A2ウイング	4.91
合計	27.58

左側 断面図

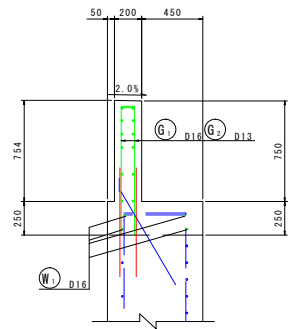


右側 断面図

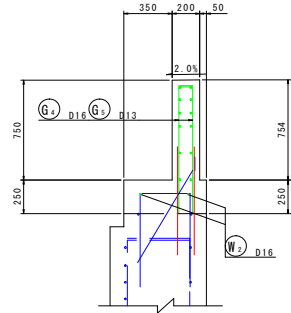


A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.28	0.38	0.11	17.567	1.93
	②	1.52	0.25	0.38	17.567	6.68
	③	0.20	0.75	0.15	17.567	2.64
右	①	0.22	0.26	0.06	17.418	1.05
	②	0.60	0.25	0.15	17.418	2.61
	③	0.20	0.75	0.15	17.418	2.61
						17.52

左側 断面図



右側 断面図



A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.70	0.25	0.18	8.145	1.47
	②	0.20	0.75	0.15	8.145	1.22
右	①	0.60	0.25	0.15	8.175	1.23
	②	0.20	0.75	0.15	8.175	1.23
						5.15

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.70	0.25	0.18	7.475	1.35
	②	0.20	0.75	0.15	7.475	1.12
右	①	0.60	0.25	0.15	8.145	1.22
	②	0.20	0.75	0.15	8.145	1.22
						4.91

(4)鉄筋

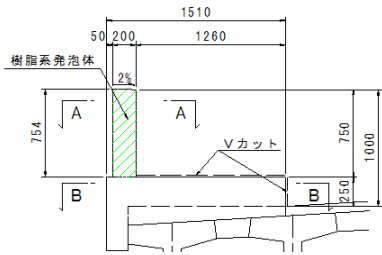
鉄筋表より

径	A1～A2 (kg)	A1ウイング (kg)	A2ウイング (kg)	合 計 (kg)
D35				
D32				
D29				
小計				
D25				
D22				
D19				
D16	136	199	182	
小計	136	199	182	517
D13	1478	398	377	
合計	1614	597	559	2770

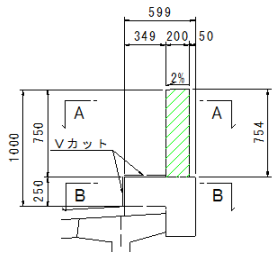
(5) 目地

目地材	種 別	A1～A2	A1ウイング	A2ウイング	合 計
	樹脂系発泡体	0.24	0.00	0.00	0.24 m ²
	シール材	6.06	0.00	0.00	6.06 kg

左側断面図

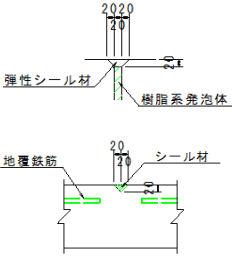


右側断面図



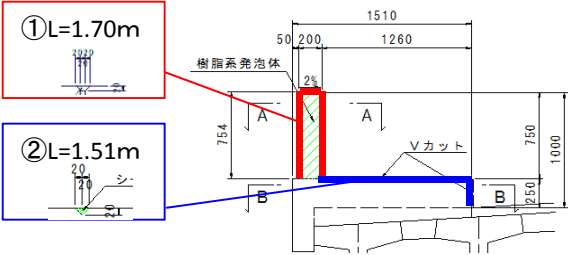
5-1) 樹脂系発泡体

A1～A2	幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	箇所	小計(m ²)
左	0.16	0.73	0.12	1	0.12
右	0.16	0.73	0.12	1	0.12
合計					0.24

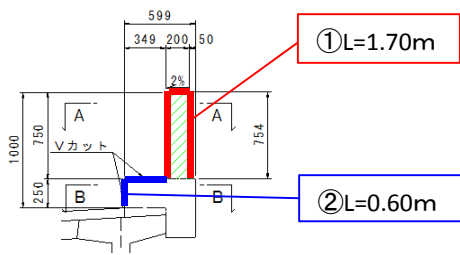


5-2) シール材 ※1700kg/m³

左側断面図



右側断面図



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	箇所	小計(m ³)
左	①	0.06	0.02	0.0008	1.70	1	0.00136
	②	0.04	0.02	0.0004	1.51	1	0.00060
右	①	0.06	0.02	0.0008	1.70	1	0.00136
	②	0.04	0.02	0.0004	0.60	1	0.00024
合計							0.00356
							6.06 kg

(6) 含浸材塗布面積

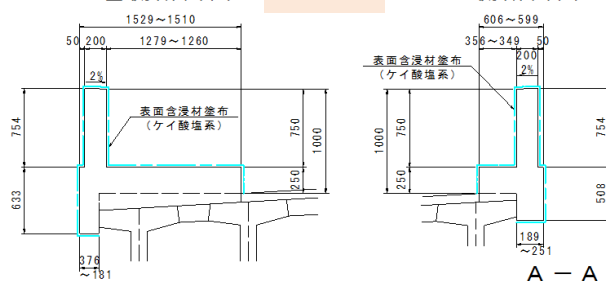
区 間	面積(m ²)
A1～A2	127.26
A1ウイング	43.32
A2ウイング	41.44
合計	212.02

A1～A2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.279	17.567	4.90
	②	0.633	17.567	11.12
	③	0.050	17.567	0.88
	④	0.754	17.567	13.25
	⑤	0.200	17.567	3.51
	⑥	0.750	17.567	13.18
	⑦	1.270	17.567	22.31
	⑧	0.250	17.567	4.39
右	①	0.250	17.418	4.35
	②	0.353	17.418	6.15
	③	0.750	17.418	13.06
	④	0.200	17.418	3.48
	⑤	0.754	17.418	13.13
	⑥	0.050	17.418	0.87
	⑦	0.508	17.418	8.85
	⑧	0.220	17.418	3.83
合計				127.26

A1ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.250	8.145	2.04
	②	0.050	8.145	0.41
	③	0.754	8.145	6.14
	④	0.200	8.145	1.63
	⑤	0.750	8.145	6.11
	⑥	0.450	8.145	3.67
	⑦	0.250	8.145	2.04
右	①	0.250	8.175	2.04
	②	0.350	8.175	2.86
	③	0.750	8.175	6.13
	④	0.200	8.175	1.64
	⑤	0.754	8.175	6.16
	⑥	0.050	8.175	0.41
	⑦	0.250	8.175	2.04
合計				43.32

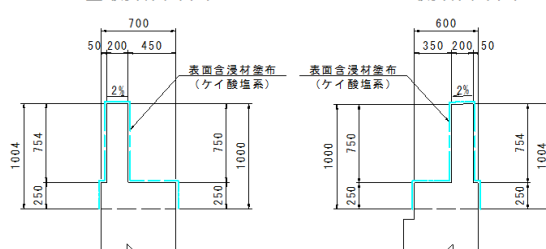
表面含浸保護工 S=1:30

左側断面図 A1～A2 右側断面図



A1・A2ウイング

左側断面図 右側断面図



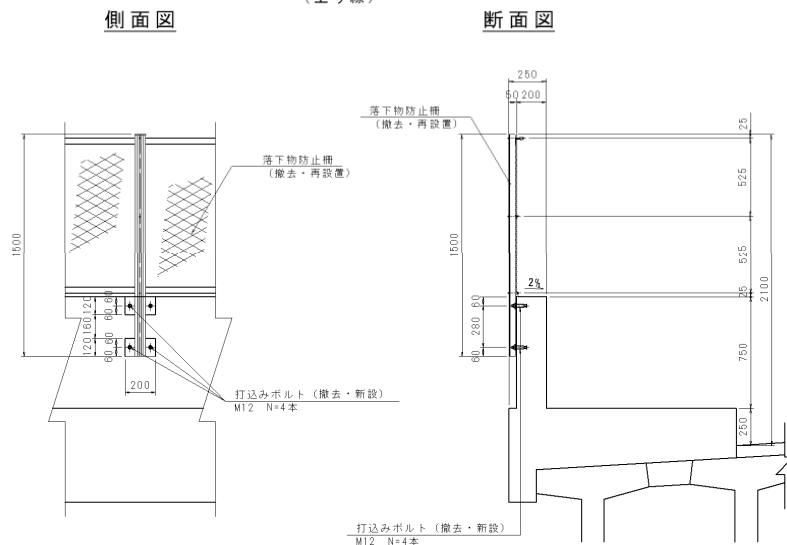
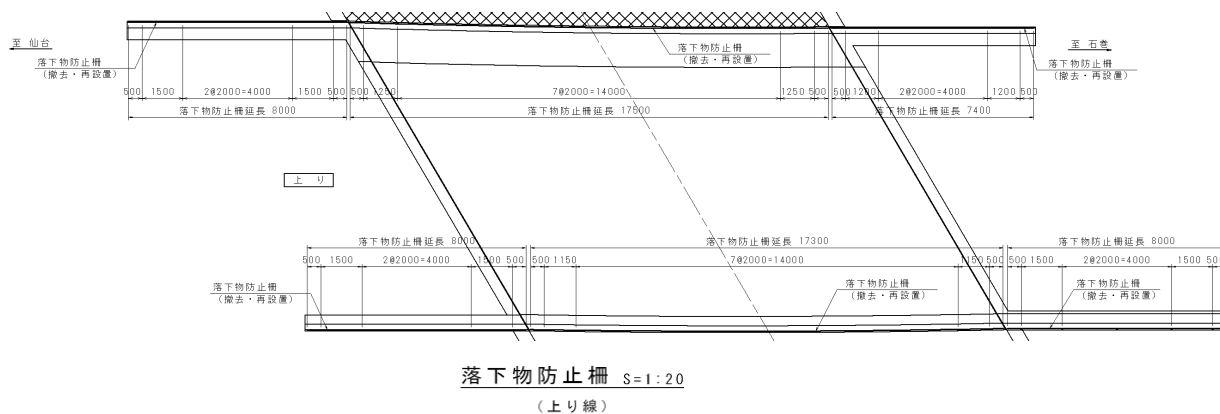
A2ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.250	7.475	1.87
	②	0.050	7.475	0.37
	③	0.754	7.475	5.64
	④	0.200	7.475	1.50
	⑤	0.750	7.475	5.61
	⑥	0.450	7.475	3.36
	⑦	0.250	7.475	1.87
右	①	0.250	8.145	2.04
	②	0.350	8.145	2.85
	③	0.750	8.145	6.11
	④	0.200	8.145	1.63
	⑤	0.754	8.145	6.14
	⑥	0.050	8.145	0.41
	⑦	0.250	8.145	2.04
合計				41.44

§ 6 落下物防止柵再設置工

6-1 数量集計表

	単位	数量	備 考
落下物防止柵撤去・再設置延長	m	66.2	
打込みボルト	本	160	M12
アンカーボルト	本	18	落下物防止網再設置用

6-2 数量計算



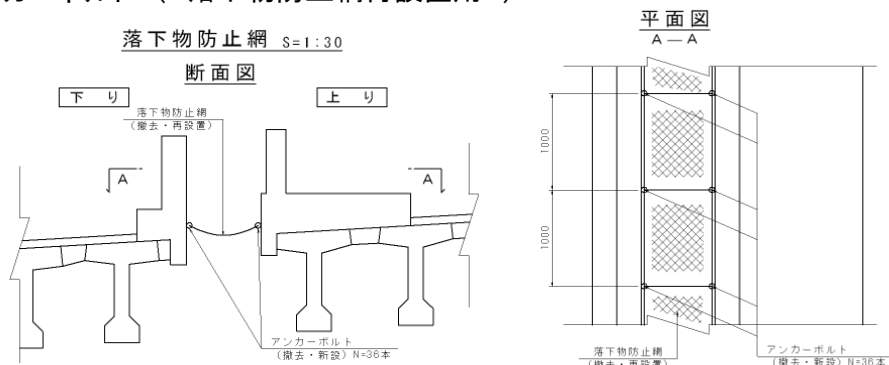
1) 落下物防止柵撤去・再設置延長

$$L = 8.000 + 17.500 + 7.400 + 8.000 + 17.300 + 8.000 = 66.20 \text{ m}$$

2) 打込みボルト (M12 : 1支柱あたり4本)

$$N = (5 + 10 + 5 + 5 + 10 + 5) \times 4 = 160 \text{ 本}$$

3) アンカーボルト (落下物防止網再設置用)

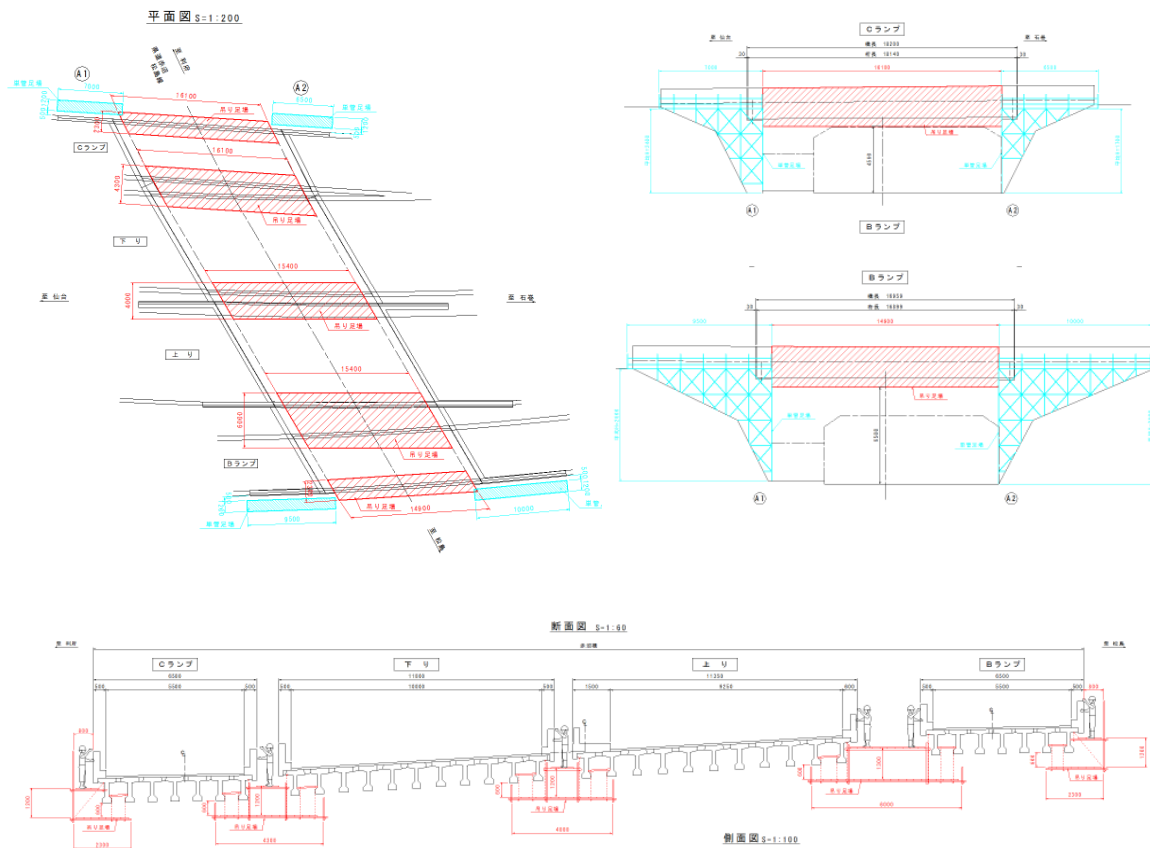


$$N = 18 \text{ 本}$$

※新設アンカーボルト設置位置は、現地検測のうえ既設位置に再設置すること。

§ 7 仮設工

※ 赤沼橋(上・下・Bランプ・Cランプ)全体の仮設数量である。



種 別	単 位	数 量	備 考
吊り足場	m ²	294.5	
単管足場	掛m ²	78.6	

§ 1 数量総括表

工種	種別	仕 様	単位	数量	摘 要
上部工補修工	コンクリートはつり工		m ²	3.2	
	断面修正工	ポリマーセメント	m ³	0.1	
	カッター工		m	22.5	
	プライマー塗布工		m ²	3.9	
	ひびわれ注入	0.5mm以上	m	0.6	
地覆・高欄補修工	撤去工	コンクリートはつり	m ³	13.76	ハンドブレーカ
	打ち替え	プライマー塗布	m ²	22.87	
		型枠	m ²	104.16	直線
		コンクリート	m ³	13.80	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
		鉄筋	kg	1551	SD345
		コンクリートアンカー	本	40	M16
		目地(樹脂系発砲体)	m ²	0.3	
		目地(シール材)	kg	5.47	
		含浸材	m ²	111.71	塗布
落下物防止柵 再設置工	落下物防止柵撤去・再設置延長		m	35.0	
	アンカーボルト・ナット	M12×420	本	40	
	アンカーボルト	落下物防止柵再設置用	本	18	
仮設工	吊り足場		m ²	294.5	赤沼橋(上・下・B ランプ・Cランプ) 全体
	単管足場		m ²	78.6	

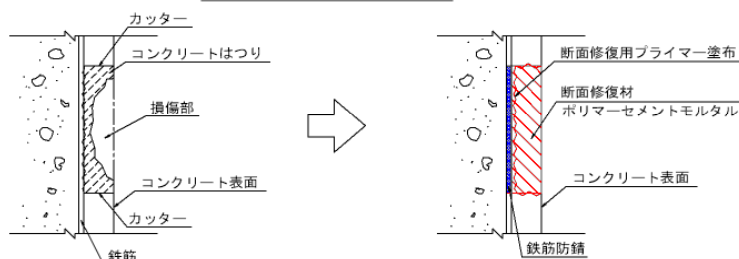
§ 4 上部工補修工

4-1 数量集計表

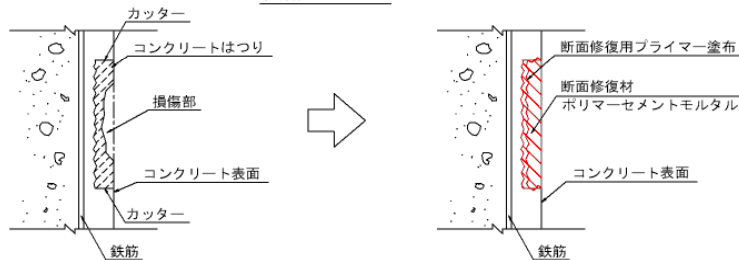
	単位	数量	備 考
コンクリートはつり面積	m ²	3.2	
断面修正材	m ³	0.1	ポリマーセメント
カッター工	m	22.5	
プライマー塗布	m ²	3.9	
ひびわれ注入	m	0.6	0.5mm以上

断面修復工概要図

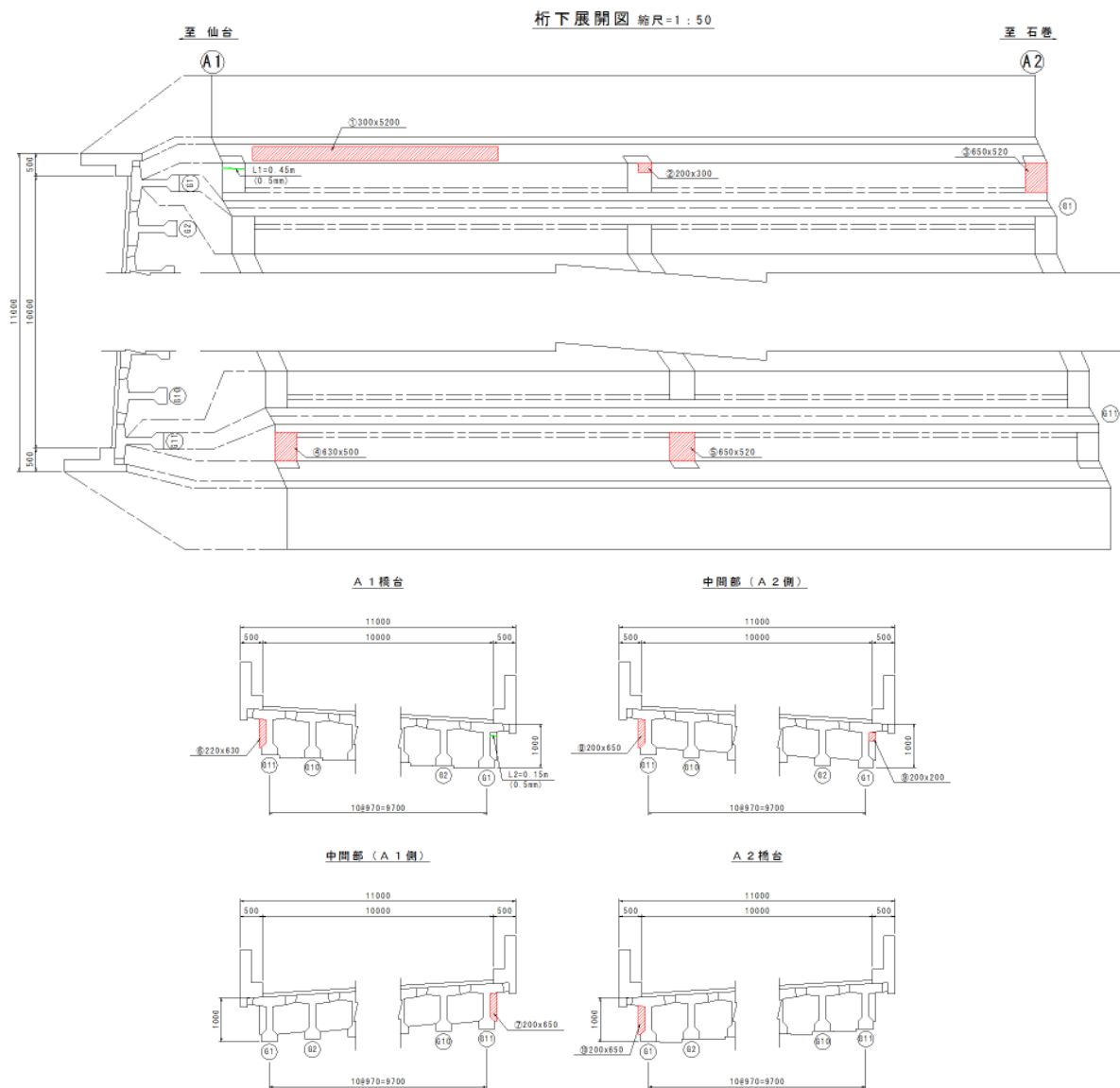
損傷が深い時（鉄筋露出）



損傷が浅い時



4-2 数量計算



1) コンクリートはつり面積

A_1	$=$	0.300	$\times$	5.200	$=$	1.56	m^2
A_2	$=$	0.200	$\times$	0.300	$=$	0.06	m^2
A_3	$=$	0.650	$\times$	0.520	$=$	0.34	m^2
A_4	$=$	0.630	$\times$	0.500	$=$	0.32	m^2
A_5	$=$	0.650	$\times$	0.520	$=$	0.34	m^2
A_6	$=$	0.220	$\times$	0.630	$=$	0.14	m^2
A_7	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
A_8	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
A_9	$=$	0.200	$\times$	0.200	$=$	0.04	m^2
A_{10}	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
ΣA					$=$	3.18	m^2

2) 断面修正材

V_1	$=$	1.560	$\times$	0.030	$=$	0.047	m^3	
V_2	$=$	0.060	$\times$	0.030	$=$	0.002	m^3	
V_3	$=$	0.338	$\times$	0.030	$=$	0.010	m^3	
V_4	$=$	0.315	$\times$	0.030	$=$	0.009	m^3	
V_5	$=$	0.338	$\times$	0.030	$=$	0.010	m^3	
V_6	$=$	0.139	$\times$	0.030	$=$	0.004	m^3	
V_7	$=$	0.130	$\times$	0.030	$=$	0.004	m^3	
V_8	$=$	0.130	$\times$	0.030	$=$	0.004	m^3	
V_9	$=$	0.040	$\times$	0.030	$=$	0.001	m^3	
V_{10}	$=$	0.130	$\times$	0.030	$=$	0.004	m^3	
					ΣV	$=$	0.095	m^3

3) カッターエ

L ₁	=	(	0.300	+	5.200	)	×	2	=	11.00	m	
L ₂	=	(	0.200	+	0.300	)	×	2	=	1.00	m	
L ₃	=	0.650	+	0.520	×	2	=	1.69	m			
L ₄	=	0.630	+	0.500	×	2	=	1.63	m			
L ₅	=	(	0.650	+	0.520	)	×	2	=	2.34	m	
L ₆	=	0.220	×	2	+	0.630	=	1.07	m			
L ₇	=	0.200	×	2	+	0.650	=	1.05	m			
L ₈	=	0.200	×	2	+	0.650	=	1.05	m			
L ₉	=	0.200	×	2	+	0.200	=	0.60	m			
L ₁₀	=	0.200	×	2	+	0.650	=	1.05	m			
									Σ L	=	22.48	m

4) プライマー塗布

$A_{1-1} = 0.300 \times 5.200$	=	1.56	m^2
$A_{1-2} = (0.300 + 5.200) \times 2 \times 0.030$	=	0.33	m^2
$A_{2-1} = 0.200 \times 0.300$	=	0.06	m^2
$A_{2-2} = (0.200 + 0.300) \times 2 \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{3-1} = 0.650 \times 0.520$	=	0.34	m^2
$A_{3-2} = (0.650 + 0.520 \times 2) \times 0.030$	=	0.05	m^2
$A_{4-1} = 0.630 \times 0.500$	=	0.32	m^2
$A_{4-2} = (0.630 + 0.500 \times 2) \times 0.030$	=	0.05	m^2
$A_{5-1} = 0.650 \times 0.520$	=	0.34	m^2
$A_{5-2} = (0.650 + 0.520) \times 2 \times 0.030$	=	0.07	m^2
$A_{6-1} = 0.220 \times 0.630$	=	0.14	m^2
$A_{6-2} = (0.220 \times 2 + 0.630) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{7-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{7-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{8-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{8-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{9-1} = 0.200 \times 0.200$	=	0.04	m^2
$A_{9-2} = (0.200 \times 2 + 0.200) \times 0.030$	=	0.02	m^2
$A_{10-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{10-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$\Sigma A =$		3.86	m^2

5-2-1 ひびわれ補修工

1) 0.5mm以上 < ひびわれ注入工 >

$L =$ 設計図面より	=	0.60	m
--------------	---	------	---

§ 5 地覆・高欄補修工

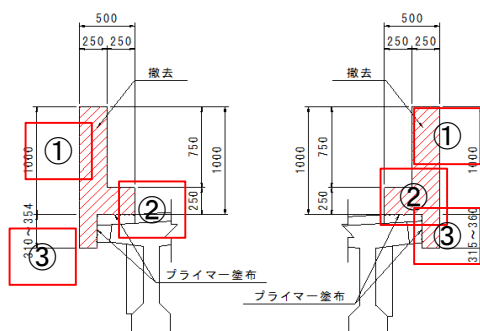
5-1 撤去数量

(1) コンクリートはつり体積

区間	体積(m ³)
A1～A2	13.08
A1ウイング	0.36
A2ウイング	0.32
合計	13.76

左側断面図

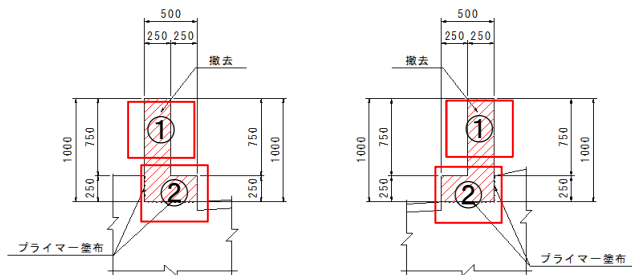
右側断面図



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.25	0.75	0.19	17.738	3.37
	②	0.50	0.25	0.13	17.738	2.31
	③	0.16	0.33	0.05	17.738	0.89
右	①	0.25	0.75	0.19	17.577	3.34
	②	0.50	0.25	0.13	17.577	2.29
	③	0.16	0.34	0.05	17.577	0.88
						13.08

左側断面図

右側断面図



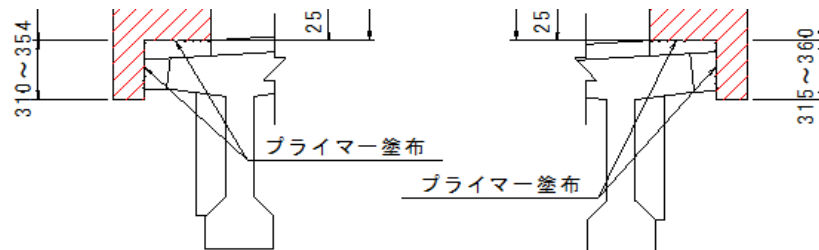
A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	0.600	0.09
	②	0.50	0.25	0.13	0.600	0.08
右	①	0.25	0.75	0.19	0.580	0.11
	②	0.50	0.25	0.13	0.580	0.08
						0.36

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	0.550	0.08
	②	0.50	0.25	0.13	0.550	0.07
右	①	0.25	0.75	0.19	0.500	0.10
	②	0.50	0.25	0.13	0.500	0.07
						0.32

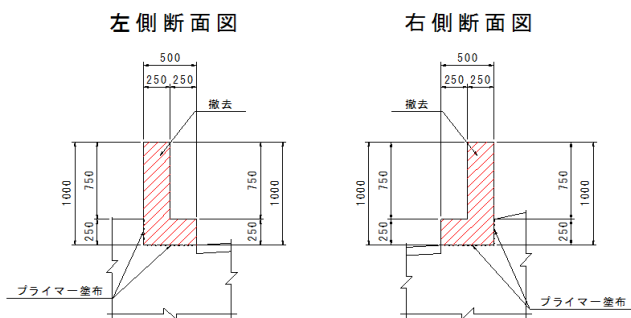
5-2 打ち替え数量

(1)プライマー塗布

区間	面積(m ²)
A1～A2	21.19
A1ウイング	0.89
A2ウイング	0.79
合計	22.87



A1～A2	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.60	17.738	10.64
右	0.60	17.577	10.55
合計			21.19

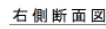
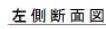


A1ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.75	0.600	0.45
右	0.75	0.580	0.44
合計			0.89

A2ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.75	0.550	0.41
右	0.75	0.500	0.38
合計			0.79

(2)型枠

※左側＋右側



左

右

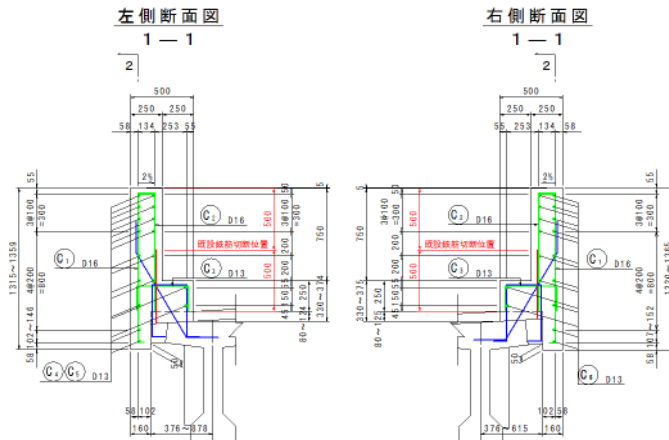


左

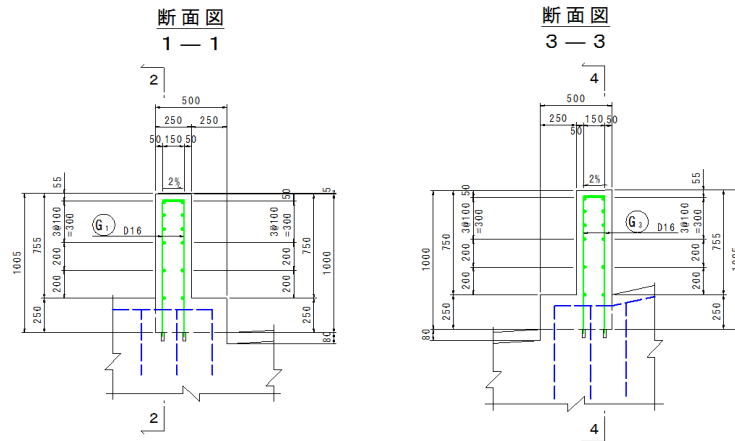
左

(3)コンクリート

区間	体積(m ³)
A1～A2	13.08
A1ウイング	0.38
A2ウイング	0.34
合計	13.80



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.16	0.31	0.05	17.738	0.89
	②	0.50	0.25	0.13	17.738	2.31
	③	0.25	0.75	0.19	17.738	3.37
右	①	0.16	0.31	0.05	17.577	0.88
	②	0.50	0.25	0.13	17.577	2.29
	③	0.25	0.75	0.19	17.577	3.34
						13.08



A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.50	0.25	0.13	0.600	0.08
	②	0.25	0.75	0.19	0.600	0.11
右	①	0.50	0.25	0.13	0.580	0.08
	②	0.25	0.75	0.19	0.580	0.11
						0.38

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.50	0.25	0.13	0.550	0.07
	②	0.25	0.75	0.19	0.550	0.10
右	①	0.50	0.25	0.13	0.500	0.07
	②	0.25	0.75	0.19	0.500	0.10
						0.34

(4)鉄筋

鉄筋表より

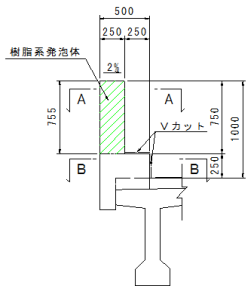
径	A1～A2 (kg)	A1ウイング (kg)	A2ウイング (kg)	合 計 (kg)
D35				
D32				
D29				
小計				
D25				
D22				
D19				
D16	720	36	36	
小計	720	36	36	792
D13	737	12	10	
合計	1457	48	46	1551

	A1～A2	A1ウイング	A2ウイング	合計
コンクリートアンカー-M16	0	20	20	40

(5) 目地

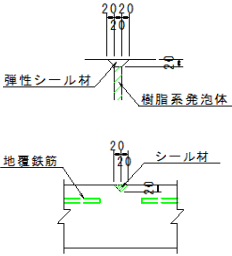
目地材	種 別	A1～A2	A1ウイング	A2ウイング	合 計
	樹脂系発砲体	0.30	0.00	0.00	0.30 m ²
	シール材	5.47	0.00	0.00	5.47 kg

断面図



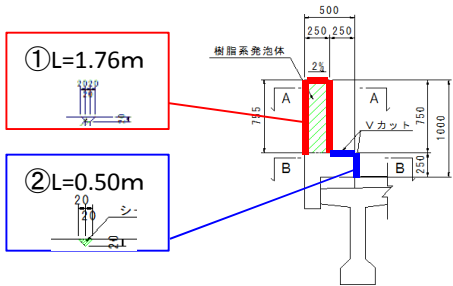
5-1) 樹脂系発砲体

A1～A2	幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	箇所	小計(m ²)
左	0.21	0.73	0.15	1	0.15
右	0.21	0.73	0.15	1	0.15
合計					0.30



5-2) シール材 ※1700kg/m³

断面図



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	箇所	小計(m ³)
左	①	0.06	0.02	0.0008	1.76	1	0.00141
	②	0.04	0.02	0.0004	0.50	1	0.00020
右	①	0.06	0.02	0.0008	1.76	1	0.00141
	②	0.04	0.02	0.0004	0.50	1	0.00020
合計							0.00322

5.47 kg

(6)含浸材塗布面積

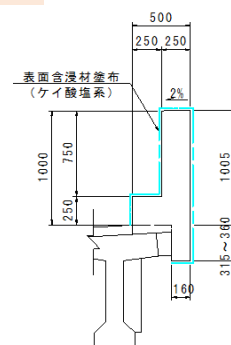
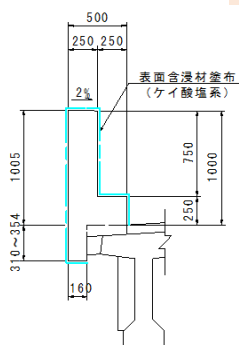
区 間	面積(m ²)
A1～A2	106.63
A1ウイング	2.68
A2ウイング	2.40
合計	111.71

A1～A2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.160	17.738	2.84
	②	1.377	17.738	24.43
	③	0.250	17.738	4.43
	④	0.750	17.738	13.30
	⑤	0.250	17.738	4.43
	⑥	0.250	17.738	4.43
右	①	0.250	17.577	4.39
	②	0.250	17.577	4.39
	③	0.750	17.577	13.18
	④	0.250	17.577	4.39
	⑤	1.343	17.577	23.61
	⑥	0.160	17.577	2.81
合計				106.63

左側断面図

A1～A2

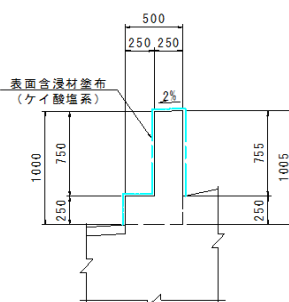
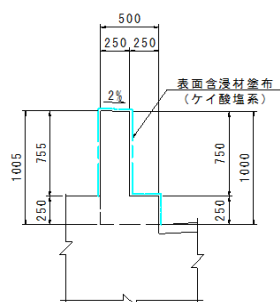
右側断面図



A1・A2ウイング

左側断面図

右側断面図



A1ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.755	0.600	0.45
	②	0.250	0.600	0.15
	③	0.750	0.600	0.45
	④	0.250	0.600	0.15
	⑤	0.250	0.600	0.15
右	①	0.250	0.580	0.15
	②	0.250	0.580	0.15
	③	0.750	0.580	0.44
	④	0.250	0.580	0.15
	⑤	0.755	0.580	0.44
合計				2.68

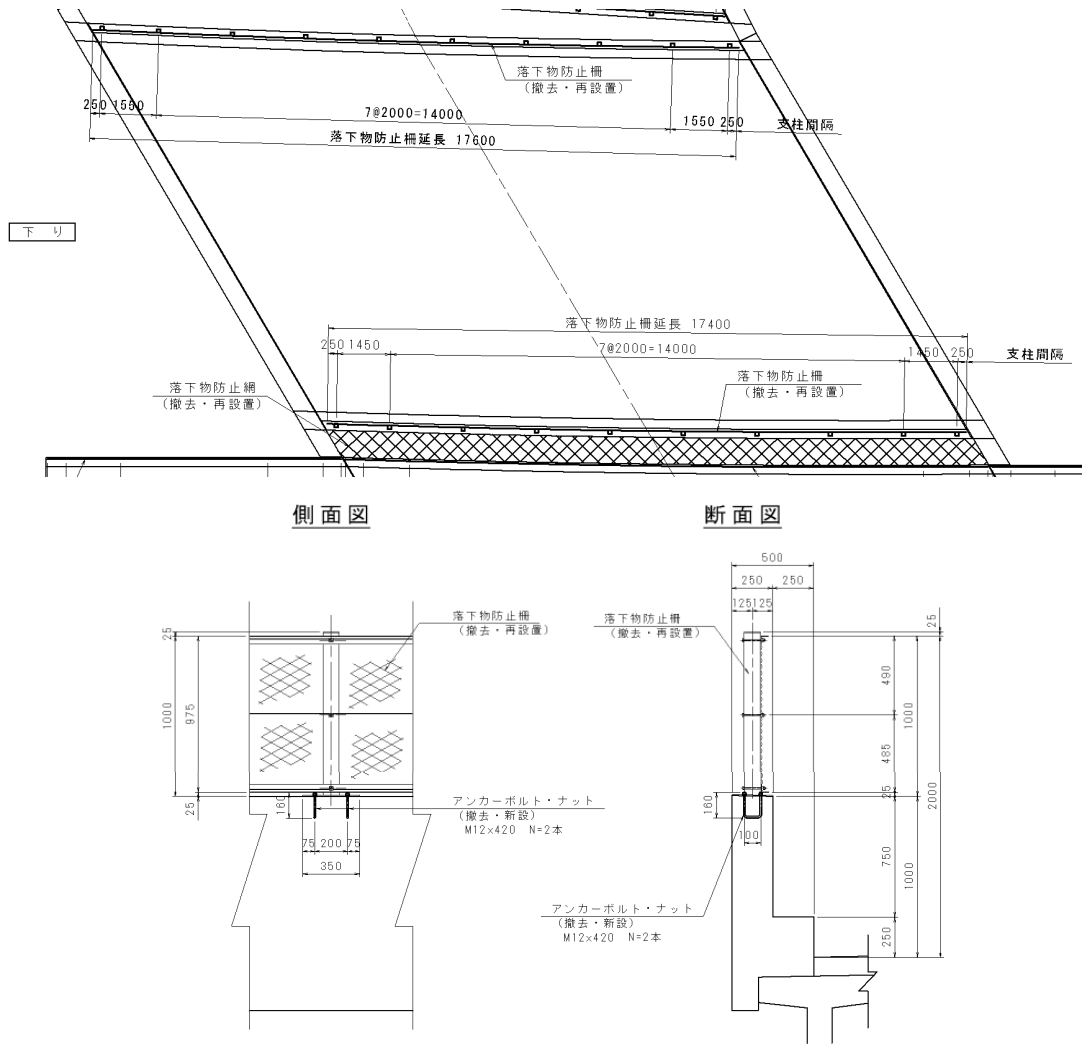
A2ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.755	0.550	0.42
	②	0.250	0.550	0.14
	③	0.750	0.550	0.41
	④	0.250	0.550	0.14
	⑤	0.250	0.550	0.14
右	①	0.250	0.500	0.13
	②	0.250	0.500	0.13
	③	0.750	0.500	0.38
	④	0.250	0.500	0.13
	⑤	0.755	0.500	0.38
合計				2.40

§ 6 落下物防止柵再設置工

6-1 数量集計表

	単位	数量	備 考
落下物防止柵撤去・再設置延長	m	35.0	
アンカーボルト・ナット	本	40	M12×420
アンカーボルト	本	18	落下物防止柵再設置用

6-2 数量計算



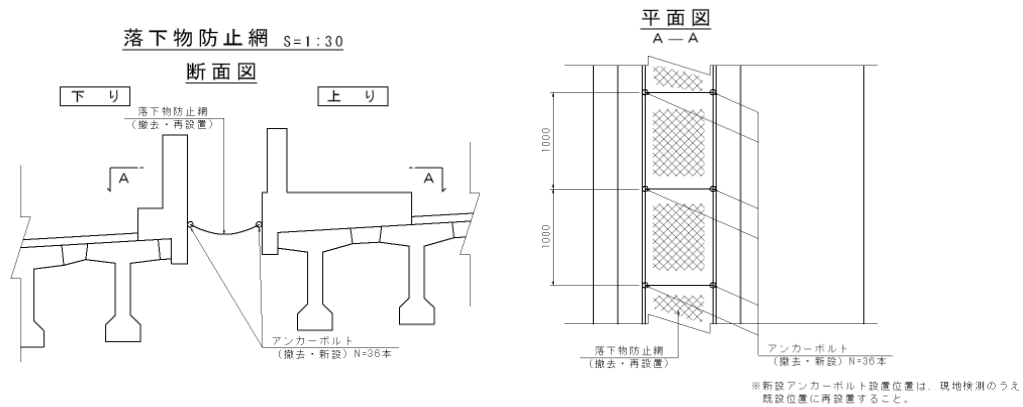
1) 落下物防止柵撤去・再設置延長

$L = 17.600 + 17.400 = 35.00 \text{ m}$

2) アンカーボルト・ナット (M12 × 420)

$N = (10 + 10) \times 2 = 40 \text{ 本}$

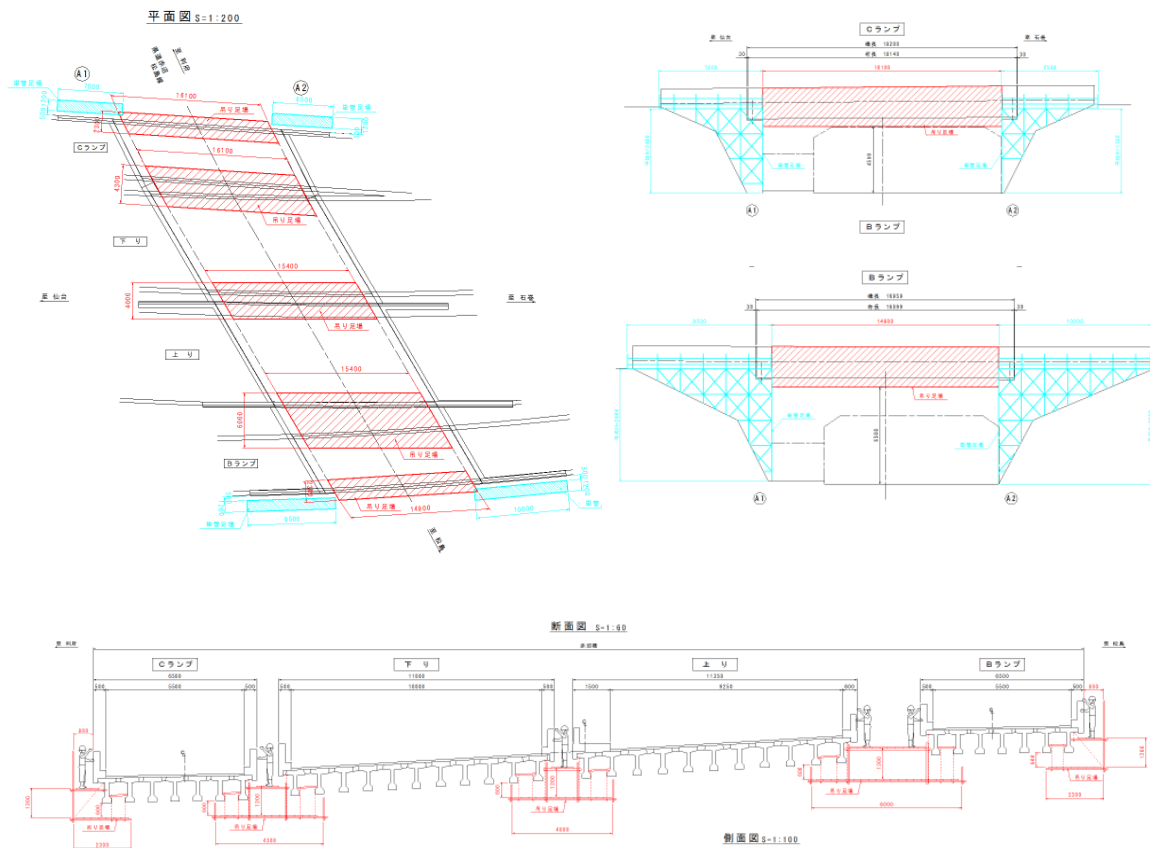
3) アンカーボルト (落下物防止網再設置用)



N = 18 本

§ 7 仮設工

※ 赤沼橋(上・下・Bランプ・Cランプ)全体の仮設数量である。



種 別	単 位	数 量	備 考
吊り足場	m ²	294.5	
単管足場	掛m ²	78.6	

§ 1 数量総括表

工種	種別	仕 様	単位	数量	摘 要
上部工補修工	コンクリートはつり工		m ²	0.7	
	断面修正工	ポリマーセメント	m ³	0.02	
	カッター工		m	5.9	
	プライマー塗布工		m ²	0.9	
地覆・高欄補修工	撤去工	コンクリートはつり	m ³	18.27	ハンドブレーカ
	打ち替え	プライマー塗布	m ²	34.43	
		型枠	m ²	132.18	直線
		コンクリート	m ³	18.99	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$
		鉄筋	kg	2041	SD345
		コンクリートアンカー	本	20	M16
		目地(樹脂系発砲体)	m ²	0.3	
		目地(シール材)	kg	5.47	
		含浸材	m ²	141.53	塗布
落下物防止柵 再設置工	落下物防止柵撤去・再設置延長		m	50.5	
	アンカーボルト・ナット	M12×420	本	62	
仮設工	吊り足場		m ²	294.5	赤沼橋(上・下・B ランプ・Cランプ) 全体
	単管足場		m ²	78.6	

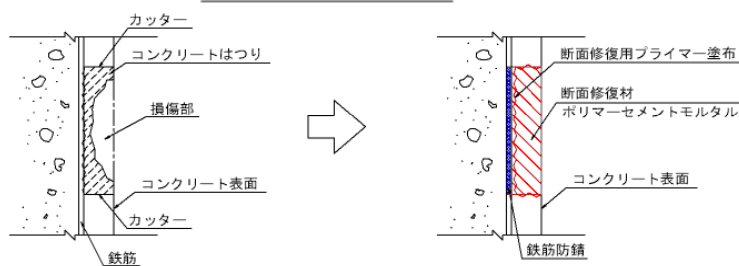
§ 4 上部工補修工

4-1 数量集計表

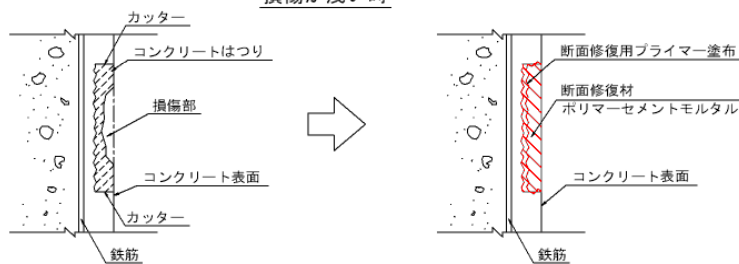
	単位	数量	備 考
コンクリートはつり面積	m ²	0.7	
断面修正材	m ³	0.02	ポリマーセメント
カッター工	m	5.9	
プライマー塗布	m ²	0.9	

断面修復工概要図

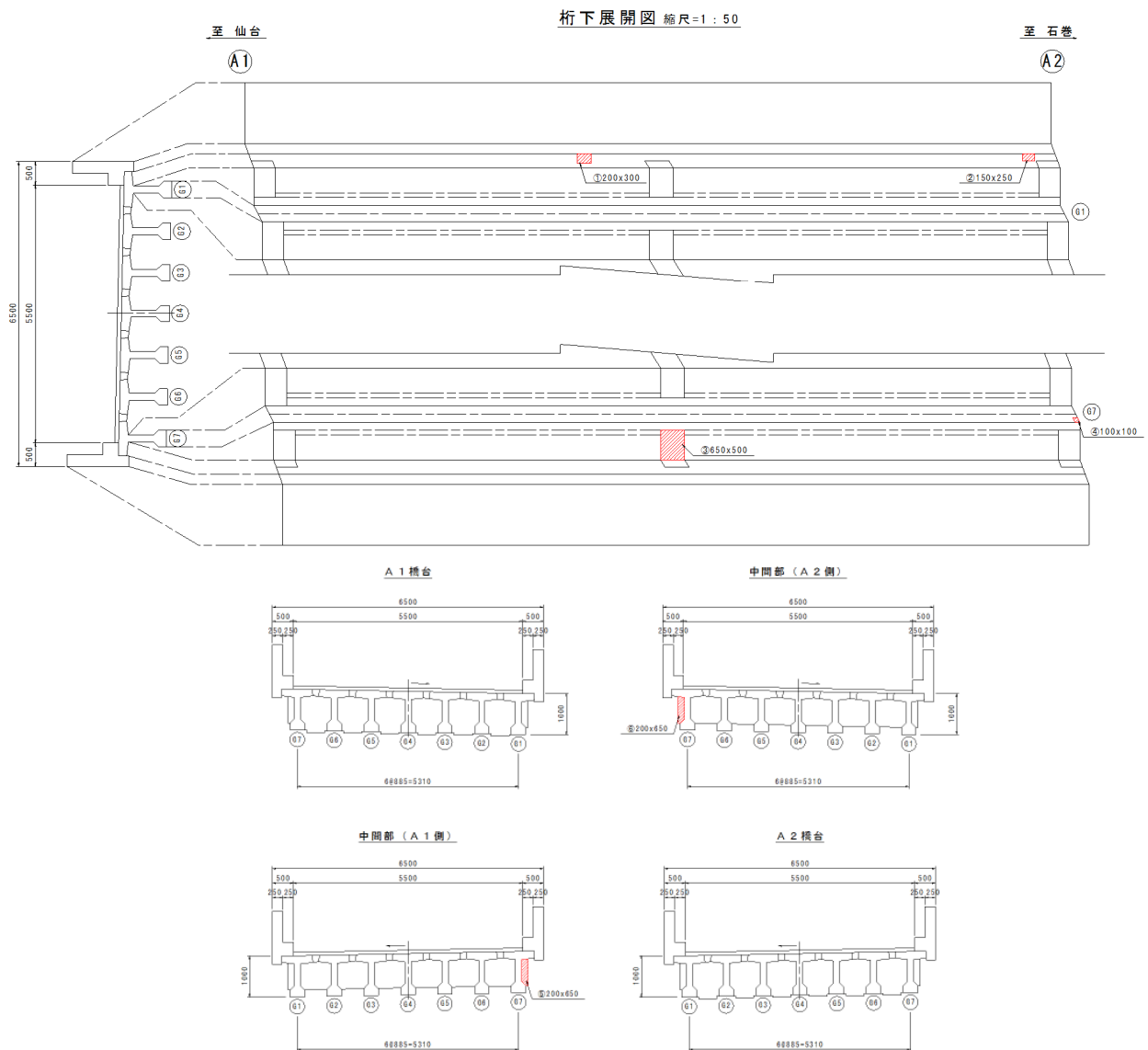
損傷が深い時（鉄筋露出）



損傷が浅い時



4-2 数量計算



1) コンクリートはつり面積

A_1	$=$	0.200	$\times$	0.300	$=$	0.06	m^2
A_2	$=$	0.150	$\times$	0.250	$=$	0.04	m^2
A_3	$=$	0.650	$\times$	0.500	$=$	0.33	m^2
A_4	$=$	0.100	$\times$	0.100	$=$	0.01	m^2
A_5	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
A_6	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
ΣA					$=$	0.69	m^2

2) 断面修正材

V_1	$=$	0.060	$\times$	0.030	$=$	0.002	m^3
V_2	$=$	0.038	$\times$	0.050	$=$	0.002	m^3
V_3	$=$	0.325	$\times$	0.030	$=$	0.010	m^3
V_4	$=$	0.010	$\times$	0.030	$=$	0.000	m^3
V_5	$=$	0.130	$\times$	0.030	$=$	0.004	m^3
V_6	$=$	0.130	$\times$	0.030	$=$	0.004	m^3
ΣV					$=$	0.022	m^3

3) カッターエ

L ₁	=	0.200	×	2	+	0.300	=	0.70	m		
L ₂	=	0.150	×	2	+	0.250	=	0.55	m		
L ₃	=	(	0.650	+	0.500	)	×	2	=	2.30	m
L ₄	=	0.100	+	0.100	=	0.20	m				
L ₅	=	0.200	×	2	+	0.650	=	1.05	m		
L ₆	=	0.200	×	2	+	0.650	=	1.05	m		
Σ L							=	5.85	m		

4) プライマー塗布

$A_{1-1} = 0.200 \times 0.300$	=	0.06	m^2
$A_{1-2} = (0.200 + 0.300) \times 2 \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{2-1} = 0.150 \times 0.250$	=	0.04	m^2
$A_{2-2} = (0.150 + 0.250) \times 2 \times 0.050$	=	0.04	m^2
$A_{3-1} = 0.650 \times 0.500$	=	0.33	m^2
$A_{3-2} = (0.650 + 0.500 \times 2) \times 0.030$	=	0.05	m^2
$A_{4-1} = 0.100 \times 0.100$	=	0.01	m^2
$A_{4-2} = (0.100 + 0.100) \times 0.030$	=	0.01	m^2
$A_{5-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{5-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{6-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{6-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
ΣA	=	0.88	m^2

§ 5 地覆・高欄補修工

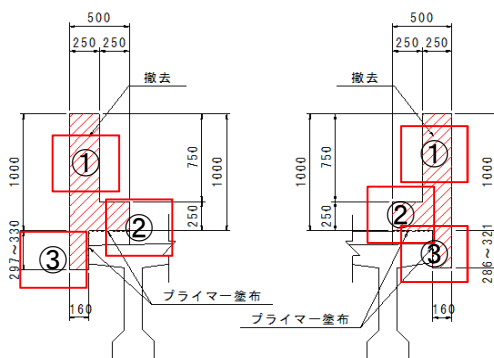
5-1 撤去数量

(1) コンクリートはつり体積

区間	体積(m ³)
A1～A2	12.50
A1ウイング	2.74
A2ウイング	3.03
合計	18.27

左側断面図

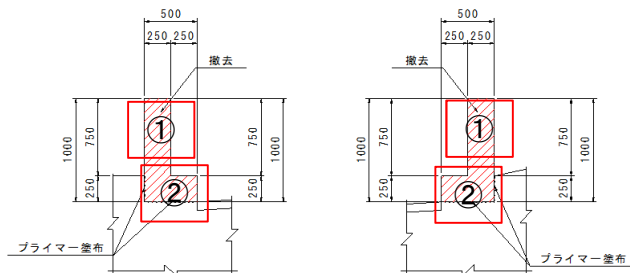
右側断面図



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.25	0.75	0.19	16.930	3.22
	②	0.50	0.25	0.13	16.930	2.20
	③	0.16	0.31	0.05	16.930	0.85
右	①	0.25	0.75	0.19	16.861	3.20
	②	0.50	0.25	0.13	16.861	2.19
	③	0.16	0.30	0.05	16.861	0.84
						12.50

左側断面図

右側断面図



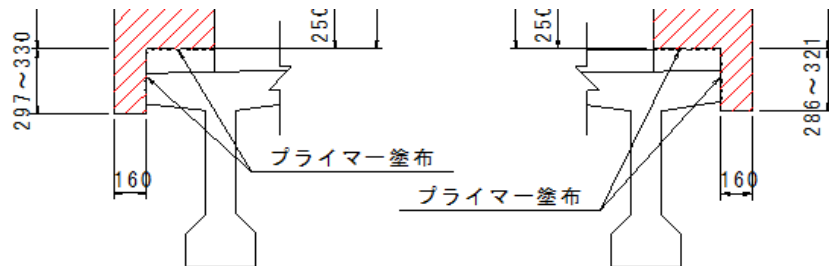
A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	0.540	0.08
	②	0.50	0.25	0.13	0.540	0.07
右	①	0.25	0.75	0.19	8.100	1.54
	②	0.50	0.25	0.13	8.100	1.05
						2.74

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	0.530	0.08
	②	0.50	0.25	0.13	0.530	0.07
右	①	0.25	0.75	0.19	9.000	1.71
	②	0.50	0.25	0.13	9.000	1.17
						3.03

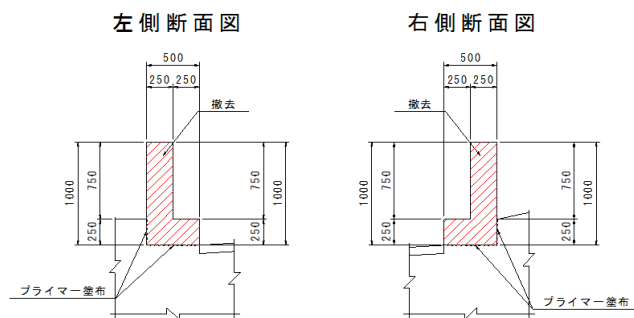
5-2 打ち替え数量

(1) プライマー塗布

区間	面積(m ²)
A1～A2	20.79
A1ウイング	6.49
A2ウイング	7.15
合計	34.43



A1～A2	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.62	16.930	10.50
右	0.61	16.861	10.29
合計			20.79

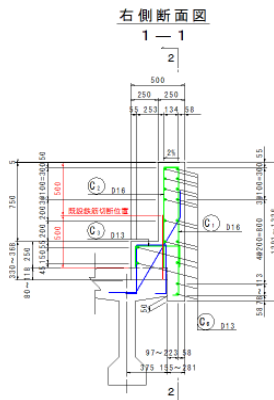
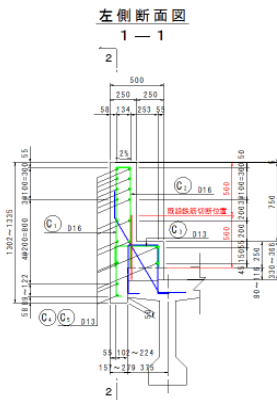


A1ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.75	0.540	0.41
右	0.75	8.100	6.08
合計			6.49

A2ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.75	0.530	0.40
右	0.75	9.000	6.75
合計			7.15

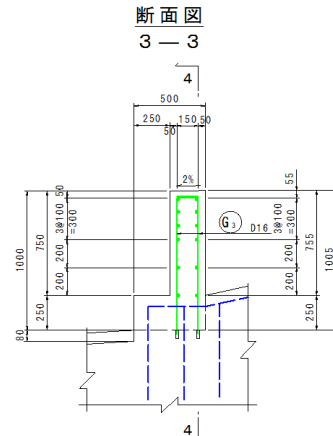
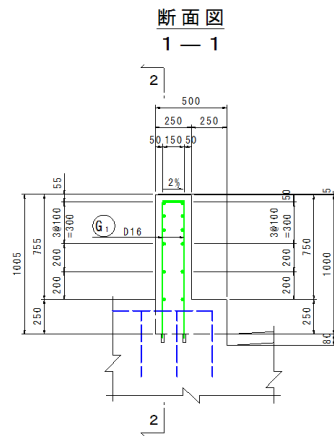
(2)型枠

区間	面積(m ²)	※左側+右側
A1～A2	95.71	
A1ウイング	17.36	
A2ウイング	19.11	
合計	132.18	



A1～A2	長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	① 0.050	16.930	0.85
	② 0.218	16.930	3.69
	③ 1.319	16.930	22.33
	④ 0.750	16.930	12.70
	⑤ 0.250	16.930	4.23
	⑥ 0.250	16.930	4.23
合計			48.03

A1～A2	長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
右	① 0.250	16.861	4.22
	② 0.250	16.861	4.22
	③ 0.750	16.861	12.65
	④ 1.309	16.861	22.07
	⑤ 0.218	16.861	3.68
	⑥ 0.050	16.861	0.84
合計			47.68



A1ウイング	長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	① 0.755	0.540	0.41
	② 0.750	0.540	0.41
	③ 0.250	0.540	0.14
	④ 0.250	0.540	0.14
右	① 0.250	8.100	2.03
	② 0.250	8.100	2.03
	③ 0.750	8.100	6.08
	④ 0.755	8.100	6.12
合計			17.36

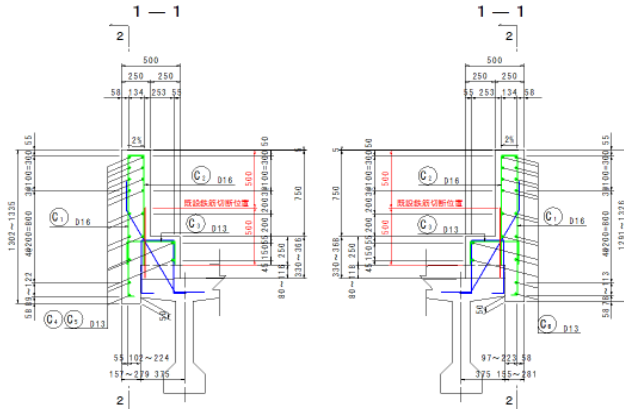
A2ウイング	長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	① 0.755	0.530	0.40
	② 0.750	0.530	0.40
	③ 0.250	0.530	0.13
	④ 0.250	0.530	0.13
右	① 0.250	9.000	2.25
	② 0.250	9.000	2.25
	③ 0.750	9.000	6.75
	④ 0.755	9.000	6.80
合計			19.11

(3)コンクリート

区間	体積(m ³)
A1～A2	13.18
A1ウイング	2.76
A2ウイング	3.05
合計	18.99

左側断面図

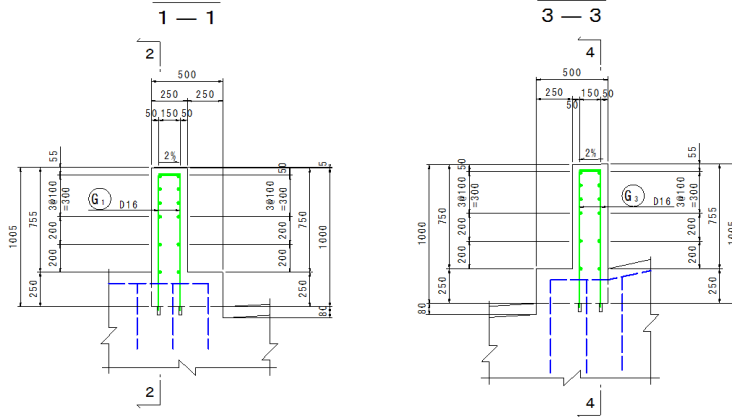
右側断面図



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.22	0.31	0.07	16.930	1.19
	②	0.50	0.25	0.13	16.930	2.20
	③	0.25	0.75	0.19	16.930	3.22
右	①	0.22	0.30	0.07	16.861	1.18
	②	0.50	0.25	0.13	16.861	2.19
	③	0.25	0.75	0.19	16.861	3.20
						13.18

断面図

断面図



A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.50	0.25	0.13	0.540	0.07
	②	0.25	0.75	0.19	0.540	0.10
右	①	0.50	0.25	0.13	8.100	1.05
	②	0.25	0.75	0.19	8.100	1.54
						2.76

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.50	0.25	0.13	0.530	0.07
	②	0.25	0.75	0.19	0.530	0.10
右	①	0.50	0.25	0.13	9.000	1.17
	②	0.25	0.75	0.19	9.000	1.71
						3.05

(4)鉄筋

鉄筋表より

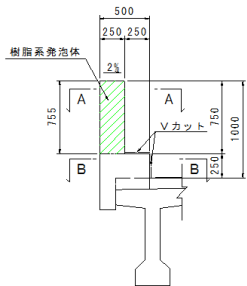
径	A1～A2 (kg)	A1ウイング (kg)	A2ウイング (kg)	合 計 (kg)
D35				
D32				
D29				
小計				
D25				
D22				
D19				
D16	683	194	208	
小計	683	194	208	1085
D13	710	116	130	
合計	1393	310	338	2041

	A1～A2	A1ウイング	A2ウイング	合計
コンクリートアンカー-M16	0	10	10	20

(5) 目地

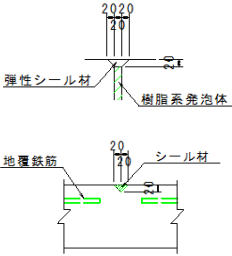
目地材	種 別	A1～A2	A1ウイング	A2ウイング	合 計
	樹脂系発砲体	0.30	0.00	0.00	0.30 m ²
	シール材	5.47	0.00	0.00	5.47 kg

断面図



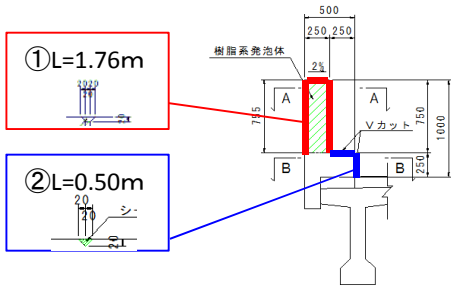
5-1) 樹脂系発砲体

A1～A2	幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	箇所	小計(m ²)
左	0.21	0.73	0.15	1	0.15
右	0.21	0.73	0.15	1	0.15
合計					0.30



5-2) シール材 ※1700kg/m³

断面図



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	箇所	小計(m ³)
左	①	0.06	0.02	0.0008	1.76	1	0.00141
	②	0.04	0.02	0.0004	0.50	1	0.00020
右	①	0.06	0.02	0.0008	1.76	1	0.00141
	②	0.04	0.02	0.0004	0.50	1	0.00020
合計							0.00322

5.47 kg

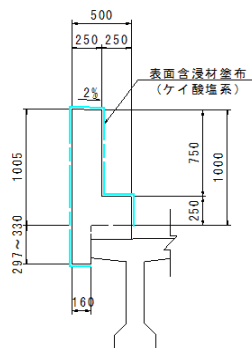
(6)含浸材塗布面積

区 間	面積(m ²)
A1～A2	100.51
A1ウイング	19.53
A2ウイング	21.49
合計	141.53

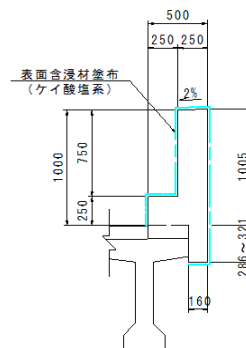
A1～A2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.160	16.930	2.71
	②	1.319	16.930	22.33
	③	0.250	16.930	4.23
	④	0.750	16.930	12.70
	⑤	0.250	16.930	4.23
	⑥	0.250	16.930	4.23
右	①	0.250	16.861	4.22
	②	0.250	16.861	4.22
	③	0.750	16.861	12.65
	④	0.250	16.861	4.22
	⑤	1.309	16.861	22.07
	⑥	0.160	16.861	2.70
合計				100.51

A1～A2

左側断面図

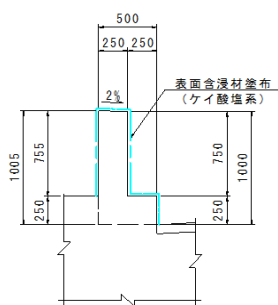


右側断面図

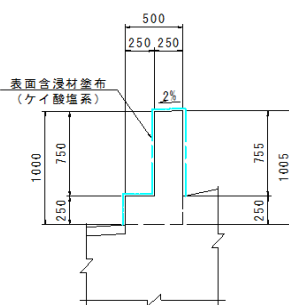


A1・A2ウイング

左側断面図



右側断面図



A1ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.755	0.540	0.41
	②	0.250	0.540	0.14
	③	0.750	0.540	0.41
	④	0.250	0.540	0.14
	⑤	0.250	0.540	0.14
右	①	0.250	8.100	2.03
	②	0.250	8.100	2.03
	③	0.750	8.100	6.08
	④	0.250	8.100	2.03
	⑤	0.755	8.100	6.12
合計				19.53

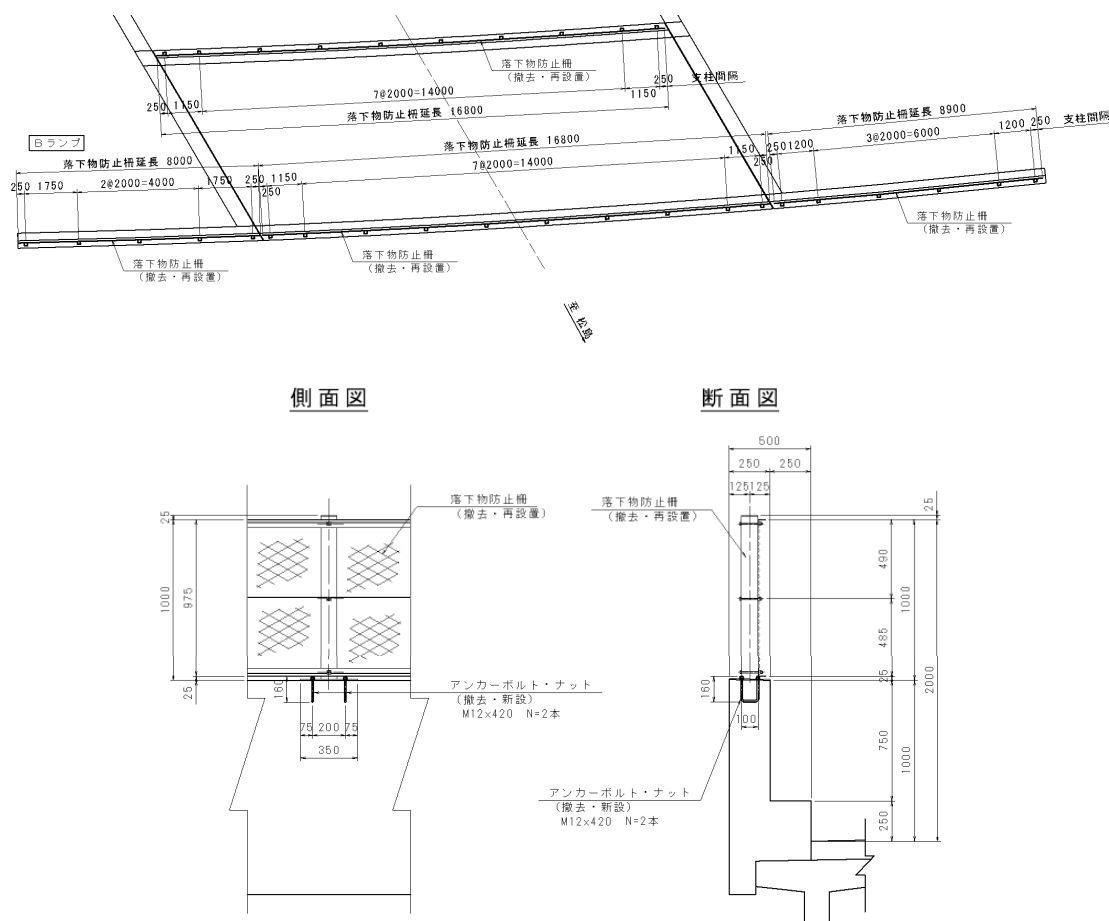
A2ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.755	0.530	0.40
	②	0.250	0.530	0.13
	③	0.750	0.530	0.40
	④	0.250	0.530	0.13
	⑤	0.250	0.530	0.13
右	①	0.250	9.000	2.25
	②	0.250	9.000	2.25
	③	0.750	9.000	6.75
	④	0.250	9.000	2.25
	⑤	0.755	9.000	6.80
合計				21.49

§ 6 落下物防止柵再設置工

6-1 数量集計表

	単位	数量	備考
落下物防止柵撤去・再設置延長	m	50.5	
アンカーボルト・ナット	本	62	M12×420

6-2 数量計算



1) 落下物防止柵撤去・再設置延長

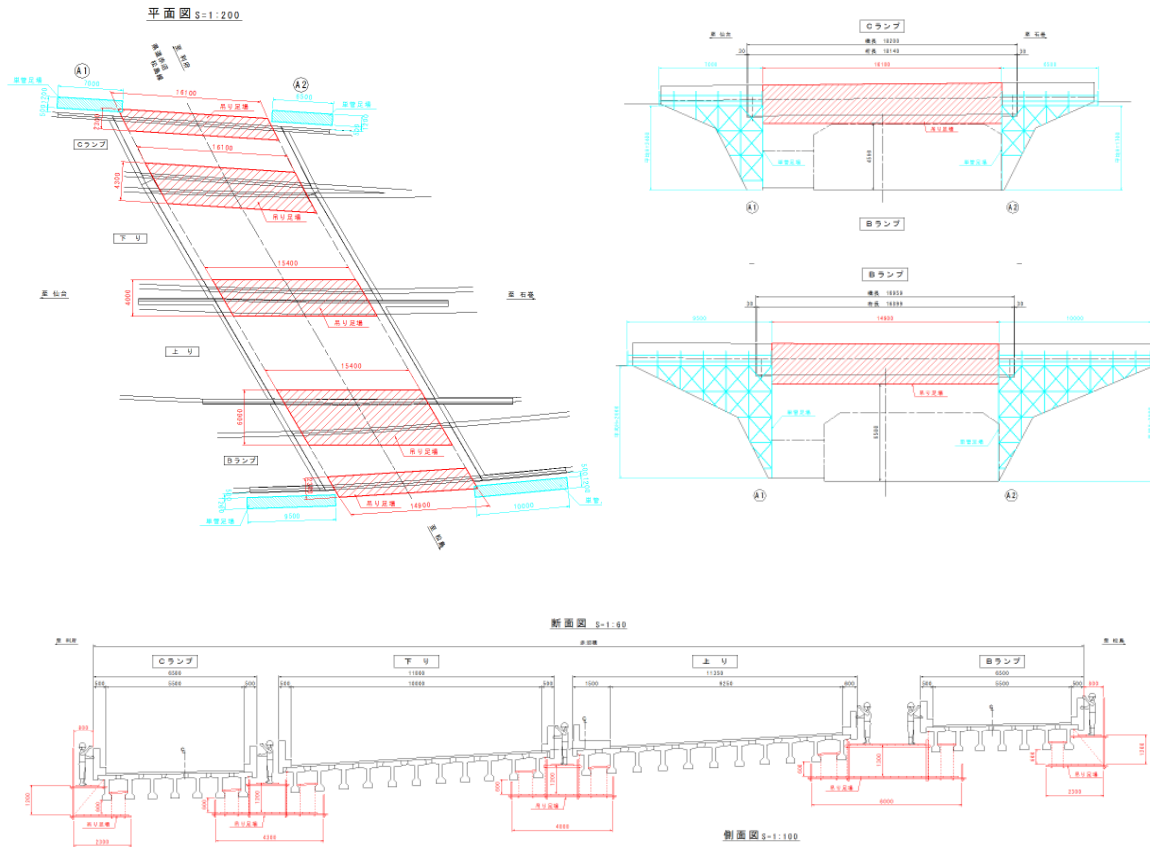
$$L = 16.800 + 8.000 + 16.800 + 8.900 = 50.50 \text{ m}$$

2) アンカーボルト・ナット (M12 × 420)

$$N = (10 + 5 + 10 + 6) \times 2 = 62 \text{ 本}$$

§ 7 仮設工

※ 赤沼橋(上・下・Bランプ・Cランプ)全体の仮設数量である。



種 別	単 位	数 量	備 考
吊り足場	m ²	294.5	
単管足場	掛m ²	78.6	

§ 1 数量総括表

工種	種別	仕 様	単位	数量	摘 要
上部工補修工	コンクリートはつり工		m ²	1.6	
	断面修正工	ポリマーセメント	m ³	0.05	
	カッター工		m	10.7	
	プライマー塗布工		m ²	1.8	
	ひびわれ充填工		m	0.3	
地覆・高欄補修工	撤去工	コンクリートはつり	m ³	16.88	ハンドブレーカ
	打ち替え	プライマー塗布	m ²	31.43	
		型枠	m ²	124.97	直線
		コンクリート	m ³	17.32	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$
		鉄筋	kg	1952	SD345
		コンクリートアンカー	本	20	M16
		目地(樹脂系発砲体)	m ²	0.3	
		目地(シール材)	kg	5.47	
		含浸材	m ²	137.99	塗布
落下物防止柵 再設置工	落下物防止柵撤去・再設置延長		m	46.8	
	アンカーボルト・ナット	M12×420	本	56	
仮設工	吊り足場		m ²	294.5	赤沼橋(上・下・B ランプ・Cランプ) 全体
	単管足場		m ²	78.6	

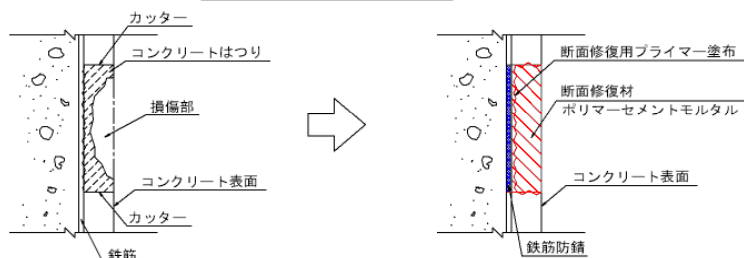
§ 4 上部工補修工

4-1 数量集計表

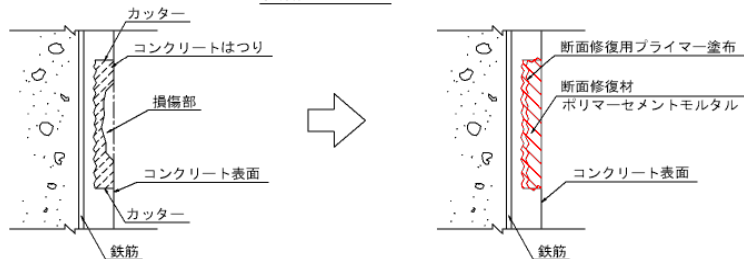
	単位	数量	備 考
コンクリートはつり面積	m ²	1.6	
断面修正材	m ³	0.0	ポリマーセメント
カッター工	m	10.7	
プライマー塗布	m ²	1.8	
充填工	m	0.3	遊離石灰を伴うひびわれ

断面修復工概要図

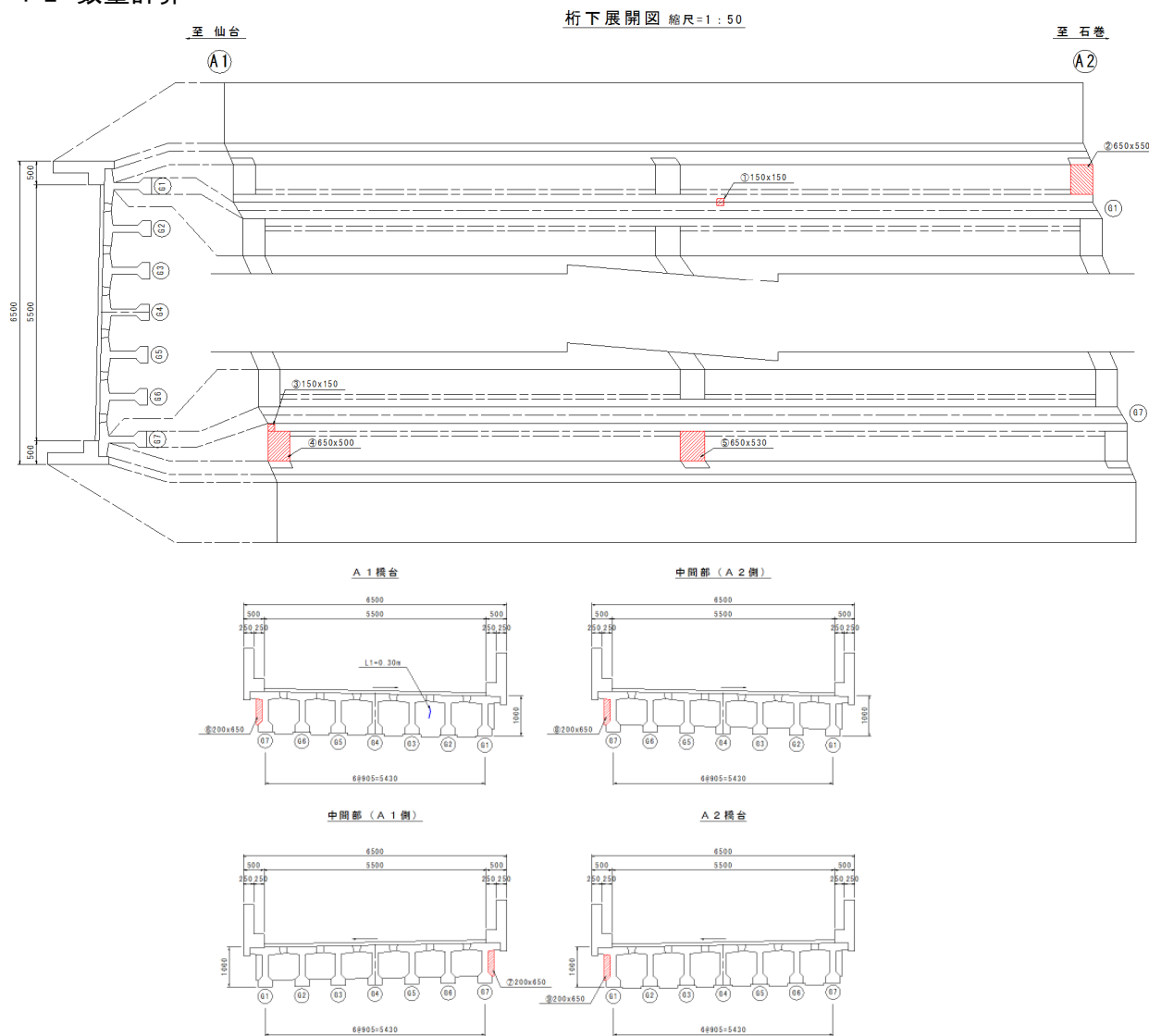
損傷が深い時（鉄筋露出）



損傷が浅い時



4-2 数量計算



4-2-1 断面補修工

1) コンクリートはつり面積

A_1	$=$	0.150	$\times$	0.150	$=$	0.02	m^2
A_2	$=$	0.650	$\times$	0.550	$=$	0.36	m^2
A_3	$=$	0.150	$\times$	0.150	$=$	0.02	m^2
A_4	$=$	0.650	$\times$	0.500	$=$	0.33	m^2
A_5	$=$	0.650	$\times$	0.530	$=$	0.35	m^2
A_6	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
A_7	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
A_8	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
A_9	$=$	0.200	$\times$	0.650	$=$	0.13	m^2
ΣA					$=$	1.59	m^2

2) 断面修正材

V_1	=	0.023	×	0.030	=	0.001	m^3
V_2	=	0.358	×	0.030	=	0.011	m^3
V_3	=	0.023	×	0.030	=	0.001	m^3
V_4	=	0.325	×	0.030	=	0.010	m^3
V_5	=	0.345	×	0.030	=	0.010	m^3
V_6	=	0.130	×	0.030	=	0.004	m^3
V_7	=	0.130	×	0.030	=	0.004	m^3
V_8	=	0.130	×	0.030	=	0.004	m^3
V_9	=	0.130	×	0.030	=	0.004	m^3
ΣV					=	0.049	m^3

3) カッターエ

L_1	=	(0.150 + 0.150)	×	2	=	0.60	m
L_2	=	0.650 + 0.550	×	2	=	1.75	m
L_3	=	0.150 + 0.150			=	0.30	m
L_4	=	0.650 + 0.500 + 0.350			=	1.50	m
L_5	=	(0.650 + 0.530)	×	2	=	2.36	m
L_6	=	0.200	×	2 + 0.650	=	1.05	m
L_7	=	0.200	×	2 + 0.650	=	1.05	m
L_8	=	0.200	×	2 + 0.650	=	1.05	m
L_9	=	0.200	×	2 + 0.650	=	1.05	m
ΣL					=	10.71	m

4) プライマー塗布

$A_{1-1} = 0.150 \times 0.150$	=	0.02	m^2
$A_{1-2} = (0.150 + 0.150) \times 2 \times 0.030$	=	0.02	m^2
$A_{2-1} = 0.650 \times 0.550$	=	0.36	m^2
$A_{2-2} = (0.650 + 0.550 \times 2) \times 0.030$	=	0.05	m^2
$A_{3-1} = 0.150 \times 0.150$	=	0.02	m^2
$A_{3-2} = (0.150 + 0.150 \times 2) \times 0.030$	=	0.01	m^2
$A_{4-1} = 0.650 \times 0.500$	=	0.33	m^2
$A_{4-2} = (0.650 + 0.500 + 0.350) \times 0.030$	=	0.05	m^2
$A_{5-1} = 0.650 \times 0.530$	=	0.35	m^2
$A_{5-2} = (0.650 + 0.530) \times 2 \times 0.030$	=	0.07	m^2
$A_{6-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{6-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{7-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{7-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{8-1} = 0.200 \times 0.650$	=	0.13	m^2
$A_{8-2} = (0.200 \times 2 + 0.650) \times 0.030$	=	0.03	m^2
$A_{9-1} = 0.200 \times 0.200$	=	0.04	m^2
$A_{9-2} = (0.200 \times 2 + 0.200) \times 0.030$	=	0.02	m^2
ΣA	=	1.82	m^2

4-2-2 ひびわれ補修工

1) 遊離石灰を伴うひびわれ < 充填工 >

L = 設計図面より	=	0.30	m
------------	---	------	---

§ 5 地覆・高欄補修工

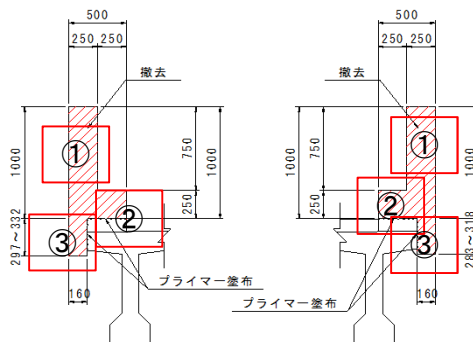
5-1 撤去数量

(1) コンクリートはつり体積

区間	体積(m ³)
A1～A2	13.44
A1ウイング	1.80
A2ウイング	1.64
合計	16.88

左側断面図

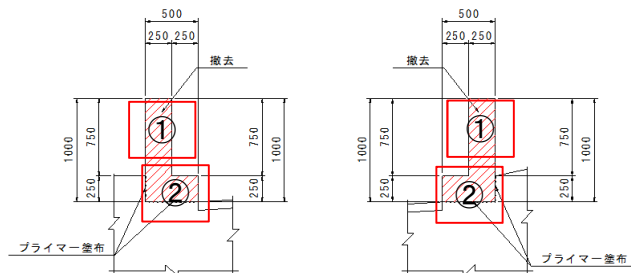
右側断面図



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.25	0.75	0.19	18.140	3.45
	②	0.50	0.25	0.13	18.140	2.36
	③	0.16	0.31	0.05	18.140	0.91
右	①	0.25	0.75	0.19	18.140	3.45
	②	0.50	0.25	0.13	18.140	2.36
	③	0.16	0.30	0.05	18.140	0.91
						13.44

左側断面図

右側断面図



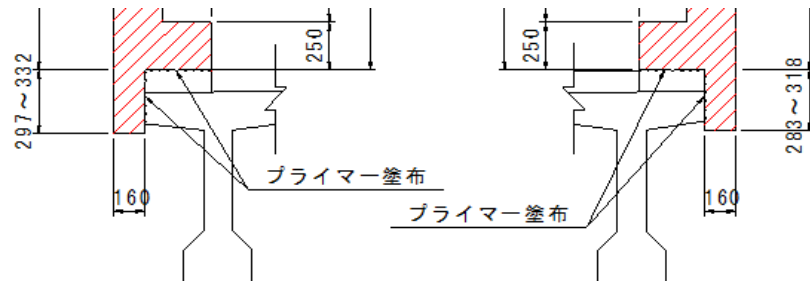
A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	5.800	0.87
	②	0.50	0.25	0.13	5.800	0.75
右	①	0.25	0.75	0.19	0.570	0.11
	②	0.50	0.25	0.13	0.570	0.07
						1.80

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.20	0.75	0.15	5.200	0.78
	②	0.50	0.25	0.13	5.200	0.68
右	①	0.25	0.75	0.19	0.570	0.11
	②	0.50	0.25	0.13	0.570	0.07
						1.64

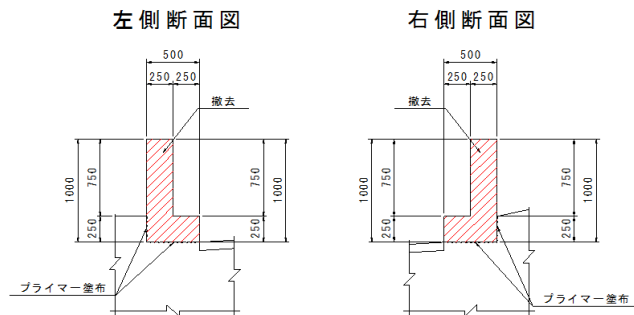
5-2 打ち替え数量

(1)プライマー塗布

区間	面積(m ²)
A1～A2	22.32
A1ウイング	4.78
A2ウイング	4.33
合計	31.43



A1～A2	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.62	18.140	11.25
右	0.61	18.140	11.07
合計			22.32



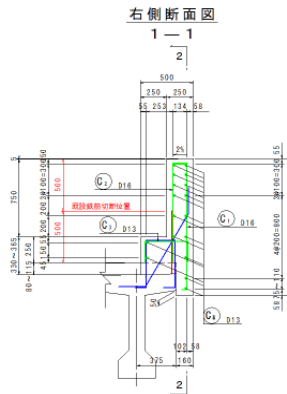
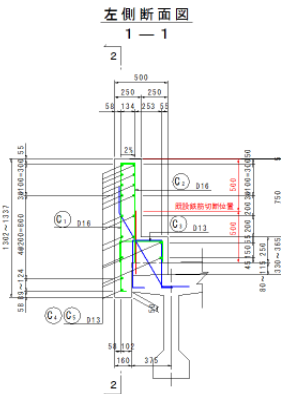
A1ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.75	5.800	4.35
右	0.75	0.570	0.43
合計			4.78

A2ウイング	幅(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	0.75	5.200	3.90
右	0.75	0.570	0.43
合計			4.33

(2)型枠

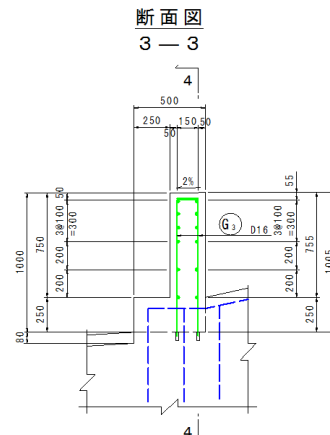
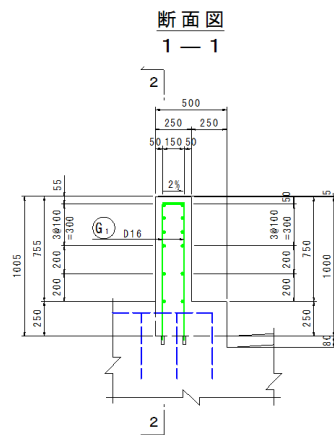
区間	面積(m ²)
A1～A2	100.63
A1ウイング	12.77
A2ウイング	11.57
合計	124.97

※左側＋右側



A1～A2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.050	18.140	0.91
	②	0.160	18.140	2.90
	③	1.320	18.140	23.94
	④	0.750	18.140	13.61
	⑤	0.250	18.140	4.54
	⑥	0.250	18.140	4.54
合計				50.44

A1～A2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
右	①	0.250	18.140	4.54
	②	0.250	18.140	4.54
	③	0.750	18.140	13.61
	④	1.306	18.140	23.69
	⑤	0.160	18.140	2.90
	⑥	0.050	18.140	0.91
合計				50.19

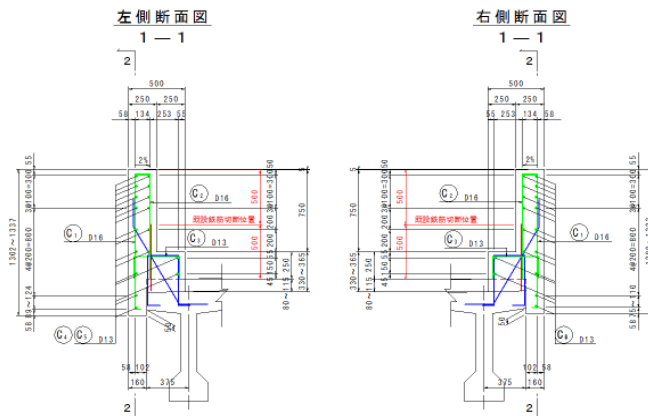


A1ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.755	5.800	4.38
	②	0.750	5.800	4.35
	③	0.250	5.800	1.45
	④	0.250	5.800	1.45
右	①	0.250	0.570	0.14
	②	0.250	0.570	0.14
	③	0.750	0.570	0.43
	④	0.755	0.570	0.43
合計				12.77

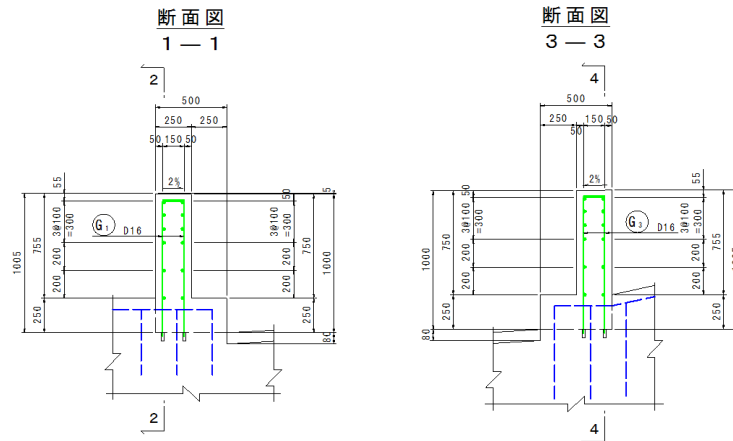
A2ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.755	5.200	3.93
	②	0.750	5.200	3.90
	③	0.250	5.200	1.30
	④	0.250	5.200	1.30
右	①	0.250	0.570	0.14
	②	0.250	0.570	0.14
	③	0.750	0.570	0.43
	④	0.755	0.570	0.43
合計				11.57

(3)コンクリート

区間	体積(m ³)
A1～A2	13.44
A1ウイング	2.03
A2ウイング	1.85
合計	17.32



A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.16	0.31	0.05	18.140	0.91
	②	0.50	0.25	0.13	18.140	2.36
	③	0.25	0.75	0.19	18.140	3.45
右	①	0.16	0.30	0.05	18.140	0.91
	②	0.50	0.25	0.13	18.140	2.36
	③	0.25	0.75	0.19	18.140	3.45
						13.44



A1ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.50	0.25	0.13	5.800	0.75
	②	0.25	0.75	0.19	5.800	1.10
右	①	0.50	0.25	0.13	0.570	0.07
	②	0.25	0.75	0.19	0.570	0.11
						2.03

A2ウイング		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	体積(m ³)
左	①	0.50	0.25	0.13	5.200	0.68
	②	0.25	0.75	0.19	5.200	0.99
右	①	0.50	0.25	0.13	0.570	0.07
	②	0.25	0.75	0.19	0.570	0.11
						1.85

(4)鉄筋

鉄筋表より

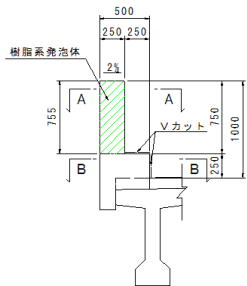
径	A1～A2 (kg)	A1ウイング (kg)	A2ウイング (kg)	合 計 (kg)
D35				
D32				
D29				
小計				
D25				
D22				
D19				
D16	715	166	155	
小計	715	166	155	1036
D13	753	87	76	
合計	1468	253	231	1952

	A1～A2	A1ウイング	A2ウイング	合計
コンクリートアンカー-M16	0	10	10	20

(5) 目地

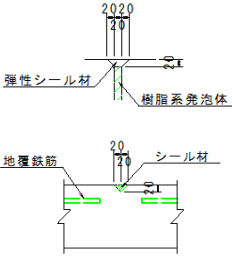
目地材	種 別	A1～A2	A1ウイング	A2ウイング	合 計
	樹脂系発砲体	0.30	0.00	0.00	0.30 m ²
	シール材	5.47	0.00	0.00	5.47 kg

断面図



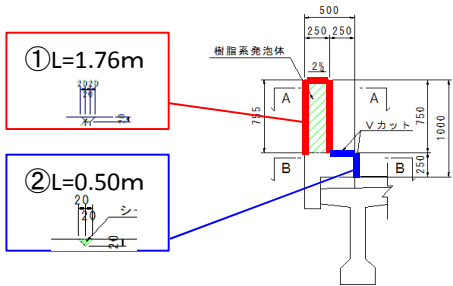
5-1) 樹脂系発砲体

A1～A2	幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	箇所	小計(m ²)
左	0.21	0.73	0.15	1	0.15
右	0.21	0.73	0.15	1	0.15
合計					0.30



5-2) シール材 ※1700kg/m³

断面図



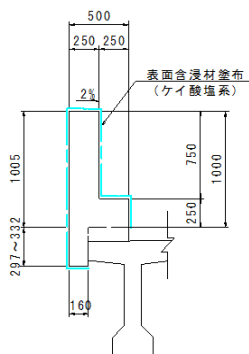
A1～A2		幅(m)	高さ(m)	面積(m ²)	延長(m)	箇所	小計(m ³)
左	①	0.06	0.02	0.0008	1.76	1	0.00141
	②	0.04	0.02	0.0004	0.50	1	0.00020
右	①	0.06	0.02	0.0008	1.76	1	0.00141
	②	0.04	0.02	0.0004	0.50	1	0.00020
合計							0.00322
							5.47 kg

(6)含浸材塗布面積

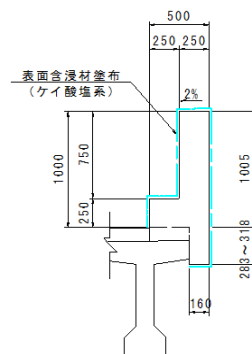
区 間	面積(m ²)
A1～A2	107.87
A1ウイング	15.81
A2ウイング	14.31
合計	137.99

A1～A2

左側断面図



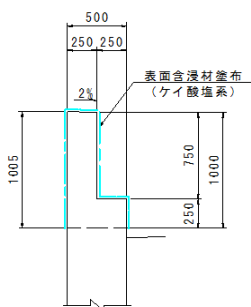
右側断面図



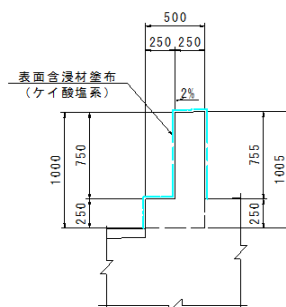
A1～A2		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	0.160	18.140	2.90
	②	1.320	18.140	23.94
	③	0.250	18.140	4.54
	④	0.750	18.140	13.61
	⑤	0.250	18.140	4.54
	⑥	0.250	18.140	4.54
右	①	0.250	18.140	4.54
	②	0.250	18.140	4.54
	③	0.750	18.140	13.61
	④	0.250	18.140	4.54
	⑤	1.305	18.140	23.67
	⑥	0.160	18.140	2.90
合計				107.87

A1・A2ウイング

左側断面図



右側断面図



A1ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.005	5.800	5.83
	②	0.250	5.800	1.45
	③	0.750	5.800	4.35
	④	0.250	5.800	1.45
	⑤	0.250	5.800	1.45
右	①	0.250	0.570	0.14
	②	0.250	0.570	0.14
	③	0.750	0.570	0.43
	④	0.250	0.570	0.14
	⑤	0.755	0.570	0.43
合計				15.81

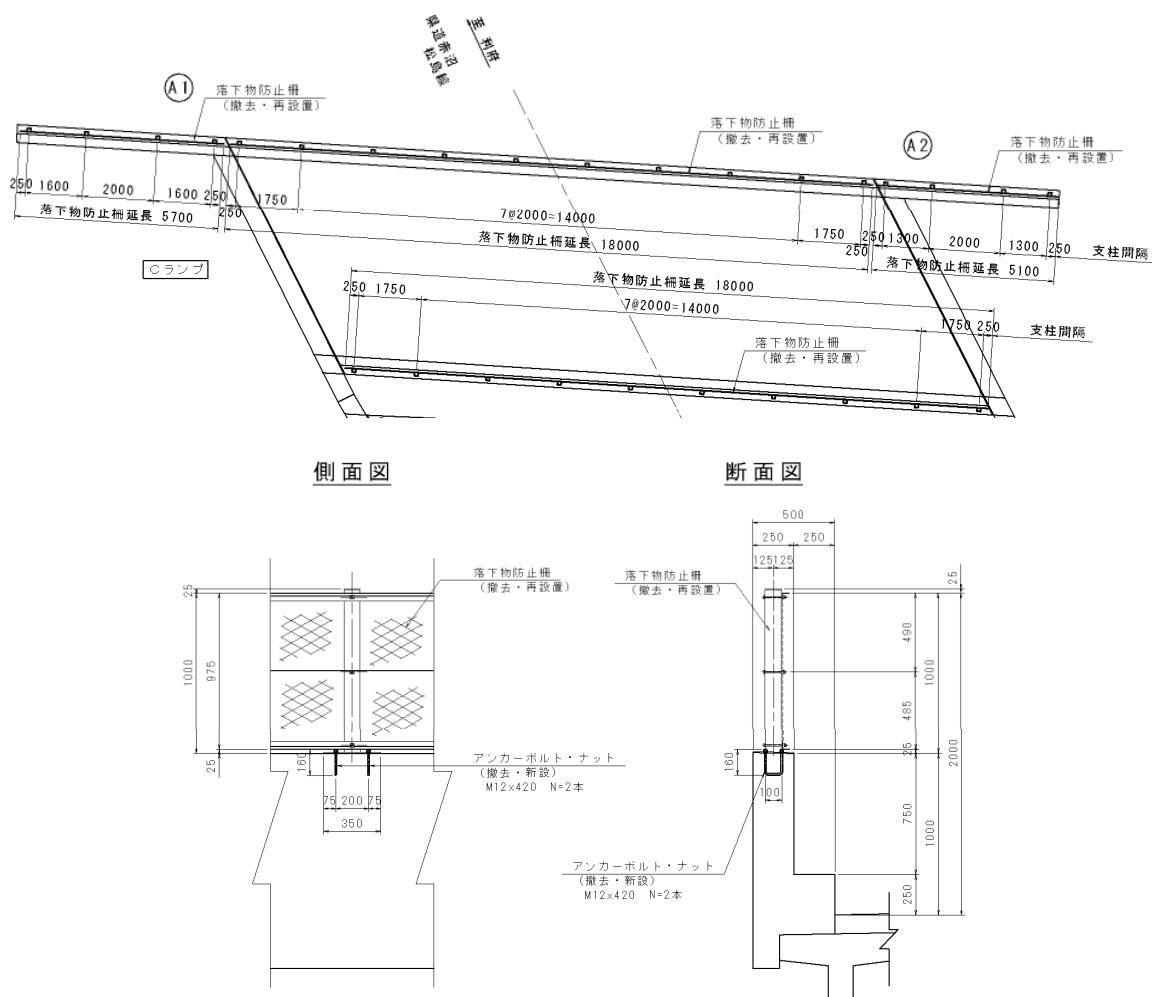
A2ウイング		長さ(m)	延長(m)	面積(m ²)
左	①	1.005	5.200	5.23
	②	0.250	5.200	1.30
	③	0.750	5.200	3.90
	④	0.250	5.200	1.30
	⑤	0.250	5.200	1.30
右	①	0.250	0.570	0.14
	②	0.250	0.570	0.14
	③	0.750	0.570	0.43
	④	0.250	0.570	0.14
	⑤	0.755	0.570	0.43
合計				14.31

§ 6 落下物防止柵再設置工

6-1 数量集計表

	単位	数量	備考
落下物防止柵撤去・再設置延長	m	46.8	
アンカーボルト・ナット	本	56	M12×420

6-2 数量計算



1) 落下物防止柵撤去・再設置延長

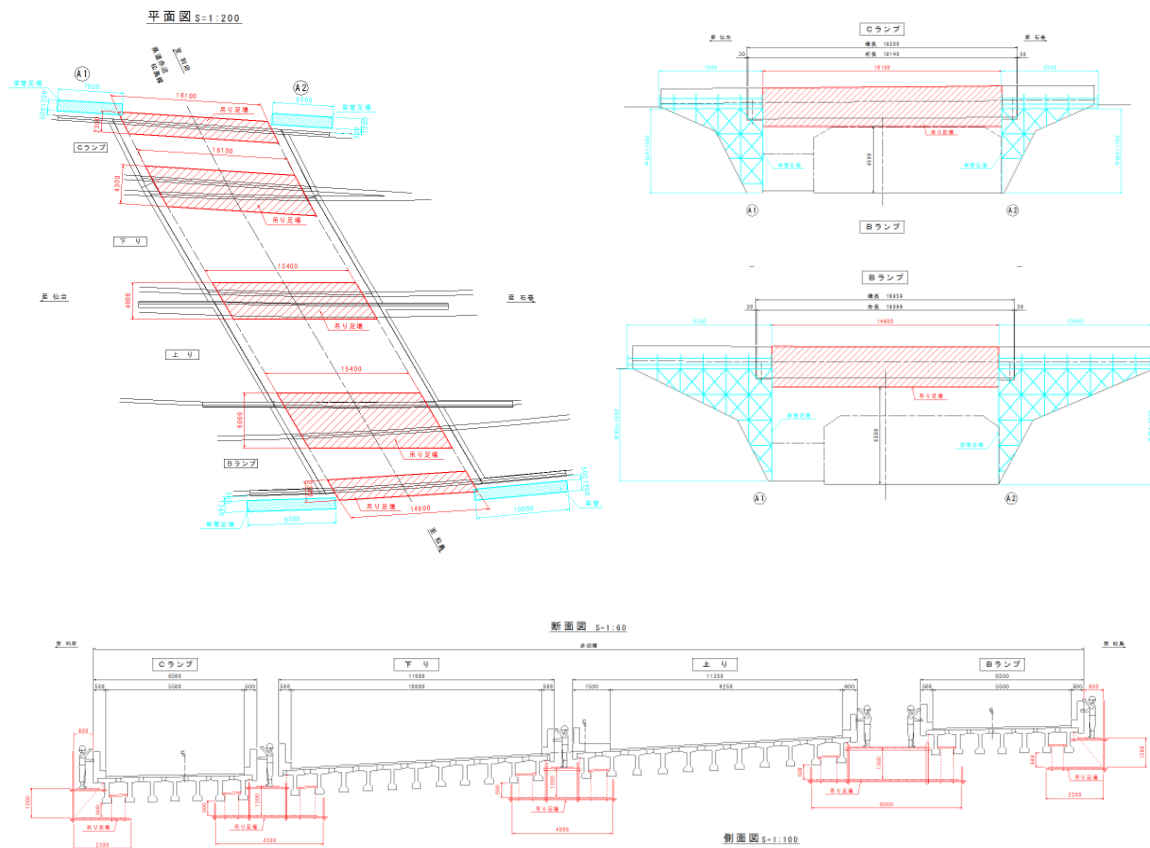
$$L = 5.700 + 18.000 + 5.100 + 18.000 = 46.80 \text{ m}$$

2) アンカーボルト・ナット (M12 × 420)

$$N = (4 + 10 + 4 + 10) \times 2 = 56 \text{ 本}$$

§ 7 仮設工

※ 赤沼橋(上・下・Bランプ・Cランプ)全体の仮設数量である。



種 別	単 位	数 量	備 考
吊り足場	m ²	294.5	
単管足場	掛m ²	78.6	

§ 1 数量総括表

項 目				単位	数 量	備 考
支承本体	最大反力1860kN用			基	2	
新設鋼材数量	加工重量合計			kg	896	
	部品重量			kg	116	ボルト類
	合計重量			kg	1012	
ボルト本数	TCB	M 22 * 100	S10T	本	32	
		M 22 * 70	S10T	本	112	
		M 22 * 60	S10T	本	76	
新設鋼材塗装	一般外面塗装	工場塗装		m ²	0.62	一般系塗装
		現場添接部		m ²	4.52	
	一般内面塗装	工場塗装		m ²		重防食塗装D系
		現場添接部		m ²	3.20	
	添接部接触面	工場塗装		m ²	6.84	添接部摩擦接合面
現場補修塗装	ケレン面積	現場塗装		m ²	5.80	
	一般外面塗装	現場塗装		m ²	0.74	一般系塗装
	一般内面塗装	現場塗装		m ²	1.14	重防食塗装D系
	添接部接触面	現場塗装		m ²	3.30	添接部摩擦接合面
現場鋼板孔明け	φ 24.5 孔	t = 10 mm		箇所	136	高力ボルト(M22)用孔
	φ 39 孔	t = 10 mm		箇所	8	普通ボルト(M36)用孔
現場溶接延長	6mmのすみ肉溶接に対する換算長			m	10.53	
断面修復数量	金属粉配合エポキシ樹脂			リットル	0.04	
購入品	ジャッキ	補修用油圧ジャッキ 200 t		個	2	1主桁当り
		仮設鋼材重量		kg	212	1主桁当り
撤去数量	鋼板切断延長		t = 10 mm	m	5.76	
	鋼板取外し延長		t = 32 mm	m	2.48	
	鋼材撤去重量			kg	100	

§ 2 支承本体数量

材 料 表 (1組当り)

部番	部 品 名 称	材 質	個数	重量(kg)	備 考
1	弾性荷重支持板	NR, SS400, PTFE	1	42.7	NR (天然ゴム)
②	スライディングプレート	SM490A, SUS316	1	174.3	
③	ベースプレート	SM490A	1	369.3	
④	ストッパー	SM490A or SCW480N	1	51.3	
5	アンカーボルト	SD345	4	35.0	
⑥	サイドブロック	SM490A or SCW480N	2	78.5	
7	下カップラー	S35CN	4	7.4	
⑧	ストッパーボルト, ワッシャー	強度区分 8.8	6	1.5	
⑨	桁取付けボルト, テーパーワッシャー	強度区分 8.8	4	5.1	
⑩	サイドブロックボルト, ワッシャー	強度区分 8.8	16	7.1	
⑪	下カップラーボルト, ワッシャー	強度区分 8.8	4	11.7	
⑫	せん断キー	SM490A or S35CN	1	2.4	上 用
13	アイボルト	SS400	-	-	M16
合計				786.3	(kg)

§ 3 新設鋼材数量

3-1 鋼材総括表

(単位：kg)

材種	材 質	形 状	主桁仮受材	ソールプレート	総計
PL	SM490C	50		242	242
	SS400	19	60		60
L	SS400	130* 130* 12	594		594
加工重量 集計			654	242	896
TCB	S10T	M 22	116		116
部品重量 集計			116		116
総計			770	242	1012

3-2 ボルト本数総括表

(単位：本)

(単位：本)

材種	材 質	断 面	主桁仮受材	ソールプレート	総計
TCB	S10T	M 22* 100	32		32
		M 22* 70	112		112
		M 22* 60	76		76
	小計		220		220
総計			220		220

3-3 材料計算書

(単位：mm, kg)

高城川新橋 新設部材 主桁仮受材 G2桁											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
4	STIFF	L	130* 130* 12	1770	23.4	41.4	166	SS400		加工	
4	STIFF	L	130* 130* 12	720	23.4	16.8	67	SS400		加工	
4	STIFF	L	130* 130* 12	690	23.4	16.1	64	SS400		加工	
4	SPL	PL	80* 19	630	149.2	7.52	30	SS400		加工	
56	SPL	TCB	M 22* 70			0.523	29	S10T		購入	
12	SPL	TCB	M 22* 60			0.493	6	S10T		購入	
18	SPL	TCB	M 22* 60			0.493	9	S10T		購入	
8	SPL	TCB	M 22* 60			0.493	4	S10T		購入	
16	SPL	TCB	M 22* 100			0.613	10	S10T		購入	
G2桁							385 kg				

高城川新橋 新設部材 主桁仮受材 G1桁											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
4	STIFF	L	130* 130* 12	1770	23.4	41.4	166	SS400		加工	
4	STIFF	L	130* 130* 12	720	23.4	16.8	67	SS400		加工	
4	STIFF	L	130* 130* 12	690	23.4	16.1	64	SS400		加工	
4	SPL	PL	80* 19	630	149.2	7.52	30	SS400		加工	
56	SPL	TCB	M 22* 70			0.523	29	S10T		購入	
12	SPL	TCB	M 22* 60			0.493	6	S10T		購入	
18	SPL	TCB	M 22* 60			0.493	9	S10T		購入	
8	SPL	TCB	M 22* 60			0.493	4	S10T		購入	
16	SPL	TCB	M 22* 100			0.613	10	S10T		購入	
G1桁							385 kg				
主桁仮受材							770 kg				

高城川新橋 新設部材 ソールプレート G2桁											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	SOLE	PL	400* 50	770	392.5	121	121	SM490C		加工	
G2桁							121 kg				

高城川新橋 新設部材 ソールプレート G1桁											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	SOLE	PL	400* 50	770	392.5	121	121	SM490C		加工	
G1桁							121 kg				
ソールプレート							242 kg				
新設部材							1012 kg				

§ 4 新設鋼材塗装面積

4-1 塗装面積総括表

計算方法

(単位：㎡)

	工場塗装	現場添接部	備 考
一般外面	A	C + E + H	一般系塗装を計上
一般内面	B	D + F	重防食塗装D系を計上
添接部接触面	G	---	添接部摩擦接合面を計上

塗装面積集計

(単位：㎡)

	工場塗装	現場添接部	備 考
一般外面	0.62	4.52	一般系塗装を計上
一般内面		3.20	重防食塗装D系を計上
添接部接触面	6.84	---	添接部摩擦接合面を計上

塗装系別集計

(単位：㎡)

記号	主桁仮受材	ソールプレート	総計	塗装系
A		0.62	0.62	一般部外面
B				一般部内面
C	3.60		3.60	添接部外面
D	2.84		2.84	添接部内面
E	0.76		0.76	ボルト外面
F	0.36		0.36	ボルト内面
G	6.84		6.84	添接部接触面
H		0.16	0.16	現場溶接部

4-2 塗装計算書

(単位 : mm, m²)

高城川新橋 新設部材 主桁仮受材 G2桁														
員数	部材名	材種	断 面		長 さ	初	全面積	塗装面積						備 考
4	STIFF	L	130*	130* 12	1770		3.60	C	1.80				G	1.80
4	STIFF	L	130*	130* 12	720		1.45		D	0.73			G	0.73
4	STIFF	L	130*	130* 12	690		1.39		D	0.69			G	0.69
4	SPL	PL	80*	19	630		0.40						G	0.20
56	SPL	TCB	M 22*	70			0.28	E	0.24	F	0.05			
12	SPL	TCB	M 22*	60			0.06	E	0.05	F	0.01			
18	SPL	TCB	M 22*	60			0.09	E	0.09					
8	SPL	TCB	M 22*	60			0.04		F	0.04				
16	SPL	TCB	M 22*	100			0.08		F	0.08				
G2桁							C	1.80	D	1.42	E	0.38	F	0.18
							G	3.42						

高城川新橋 新設部材 主桁仮受材 G1桁															
員数	部材名	材種	断 面		長 さ	ネット	全面積	塗装面積						備 考	
4	STIFF	L	130*	130* 12	1770		3.60	C	1.80				G	1.80	
4	STIFF	L	130*	130* 12	720		1.45		D	0.73			G	0.73	
4	STIFF	L	130*	130* 12	690		1.39		D	0.69			G	0.69	
4	SPL	PL	80*	19	630		0.40						G	0.20	
56	SPL	TCB	M 22*	70			0.28	E	0.24	F	0.05				
12	SPL	TCB	M 22*	60			0.06	E	0.05	F	0.01				
18	SPL	TCB	M 22*	60			0.09	E	0.09						
8	SPL	TCB	M 22*	60			0.04		F	0.04					
16	SPL	TCB	M 22*	100			0.08		F	0.08					
G1桁								C	1.80	D	1.42	E	0.38	F	0.18
								G	3.42						
主桁仮受材								C	3.60	D	2.84	E	0.76	F	0.36
								G	6.84						

高城川新橋 新設部材 ソールプレート G2桁													
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ネット	全面積	塗装面積						備 考
1	SOLE	PL	400* 50	770		0.62	A	0.31	H	0.08			
G2桁							A	0.31	H	0.08			

高城川新橋 新設部材 ソールプレート G1桁													
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	ネット	全面積	塗装面積						備 考
1	SOLE	PL	400* 50	770		0.62	A	0.31	H	0.08			
G1桁							A	0.31	H	0.08			
ソールプレート							A	0.62	H	0.16			
新設部材							A	0.62	C	3.60	D	2.84	E 0.76
							F	0.36	G	6.84	H	0.16	

§ 5 現場補修塗装面積

5-1 塗装面積総括表

(単位：m²)

箇所		ケレン面積	一般外面	一般内面	添接部接触面
		現場塗装	現場塗装	現場塗装	現場塗装
主桁仮受材	G2桁	2.07		0.42	1.65
	G1桁	2.07		0.42	1.65
ソールプレート	G2桁	0.83	0.37	0.15	
	G1桁	0.83	0.37	0.15	
合 計		5.80	0.74	1.14	3.30

算出方法説明

- 1) 現場切断部のケレン面積は切断線の左右に10cmの幅を考慮するとして面積を計上する。
- 2) 現場溶接部のケレン面積は溶接線の左右に10cmの幅を考慮するとして面積を計上する。
- 3) 現場添接部のケレン面積は添接部材の実長を計上する。
- 4) ソールプレート取付の下フランジ上面はソールプレート形状分の面積を計上する。

5-2 塗装計算書

1. 主桁仮受材

(1) G2桁 個数 = 1

部材名	材種	サ イ ズ (m)	ネ ット	面 数	員 数	全表面積 (m ²)	ケレン 面積 (m ²)	現場外面 塗装 (m ²)	現場内面 塗装 (m ²)	添接部 接触面 (m ²)	備 考
WEB	PL	0.260 * 1.770		1	2	0.92	0.92			0.92	仮受材
WEB	PL	0.260 * 1.410		1	2	0.73	0.73			0.73	仮受材
WEB	PL	0.260 * 0.300		1	2	0.16	0.16		0.16		仮受材
RIB-FLG	PL	0.120 * 0.100		2	2	0.05	0.05		0.05		撤去部
RIB-WEB	PL	0.280 * 0.100		2	2	0.11	0.11		0.11		撤去部
L-FLG	PL	0.250 * 0.200		1	2	0.10	0.10		0.10		撤去部
塗装面積合計						ΣA	2.07		0.42	1.65	
塗装面積総合計						1 * ΣA	2.07		0.42	1.65	

(2) G1桁 個数 = 1

部材名	材種	サ イ ズ (m)	ネ ット	面 数	員 数	全表面積 (m ²)	ケレン 面積 (m ²)	現場外面 塗装 (m ²)	現場内面 塗装 (m ²)	添接部 接触面 (m ²)	備 考
WEB	PL	0.260 * 1.770		1	2	0.92	0.92			0.92	仮受材
WEB	PL	0.260 * 1.410		1	2	0.73	0.73			0.73	仮受材
WEB	PL	0.260 * 0.300		1	2	0.16	0.16		0.16		仮受材
RIB-FLG	PL	0.120 * 0.100		2	2	0.05	0.05		0.05		撤去部
RIB-WEB	PL	0.280 * 0.100		2	2	0.11	0.11		0.11		撤去部
L-FLG	PL	0.250 * 0.200		1	2	0.10	0.10		0.10		撤去部
塗装面積合計						ΣA	2.07		0.42	1.65	
塗装面積総合計						1 * ΣA	2.07		0.42	1.65	

2. ソールプレート

(1) G2桁

個数 = 1

部材名	材種	サ イ ズ (m)	ネ ット	面 数	員 数	全表面積 (m ²)	ケレン 面積 (m ²)	現場外面 塗装 (m ²)	現場内面 塗装 (m ²)	添接部 接触面 (m ²)	備 考
L-FLG	PL	0.600 * 0.885		1	1	0.53	0.53	0.53			下側
L-FLG	PL	0.400 * 0.770		1	1	0.31		-0.31			下側
L-FLG	PL	0.400 * 0.385		1	1	0.15	0.15	0.15			上側
L-FLG	PL	0.400 * 0.385		1	1	0.15	0.15		0.15		上側
塗装面積合計							ΣA	0.83	0.37	0.15	
塗装面積総合計							1 * ΣA	0.83	0.37	0.15	

(2) G1桁

個数 = 1

部材名	材種	サ イ ズ (m)	ネ ット	面 数	員 数	全表面積 (m ²)	ケレン 面積 (m ²)	現場外面 塗装 (m ²)	現場内面 塗装 (m ²)	添接部 接触面 (m ²)	備 考
L-FLG	PL	0.600 * 0.885		1	1	0.53	0.53	0.53			下側
L-FLG	PL	0.400 * 0.770		1	1	0.31		-0.31			下側
L-FLG	PL	0.400 * 0.385		1	1	0.15	0.15	0.15			上側
L-FLG	PL	0.400 * 0.385		1	1	0.15	0.15		0.15		上側
塗装面積合計							ΣA	0.83	0.37	0.15	
塗装面積総合計							1 * ΣA	0.83	0.37	0.15	

§ 6 現場鋼板孔明け数量

6-1 高力ボルト (M22) 用孔

(1) 孔径 $\phi 24.5$

(単位：箇所)

箇所	孔 径	板 厚			
		t=10			
G2_WEB_仮受材	φ 24. 5	68			
G1_WEB_仮受材		68			
合 計		136			

6-2 普通ボルト (M36) 用孔

(1) 孔径 $\phi 39$

(単位：箇所)

単位：mm

箇所	孔 径	板 厚			
		t=10			
G2_L.FLG_PL	φ 39.0	4			
G1_L.FLG_PL		4			
合 計		8			

§ 7 現場溶接延長の計算

(サイズ6mmのすみ肉溶接に対する換算長)

7-1 ソールプレート

箇所名	員数	溶接部材	サイズ	タイプ	実 長 (m)	換算率	換算長 (m)
L. FLG	2	PL 400*50*770	9 mm	すみ肉溶接	2.340 * 1	2.25	10.530

§ 8 断面修復材数量

8-1 金属粉配合エポキシ樹脂 セットボルト用孔埋め

$$\begin{aligned} \text{G2, G1-L. FLG} \quad & 0.0005 * 0.010 * 4 * 2 = 0.00004 \text{ m}^3 \\ & = 0.04 \text{ リットル} \end{aligned}$$

§ 9 購入品数量

(詳細は設計図参照のこと)

9-1 ジャッキ数量

(1) ジャッキ員数

補修用油圧ジャッキ 200 t N = 2 個 (1主桁当り)

(2) 仮設鋼材重量 (参考数量)

(単位 : mm, kg)

ジャッキ仮設鋼材 1主桁当り											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位質量	単品質量	質 量	材 質	ネット	要素	備 考
2	SPL	PL	360* 38	400	298.3	43.0	86	SS400		加工	
2	SPL	PL	400* 50	400	392.5	62.8	126	SS400		加工	
1主桁当り							212 kg				

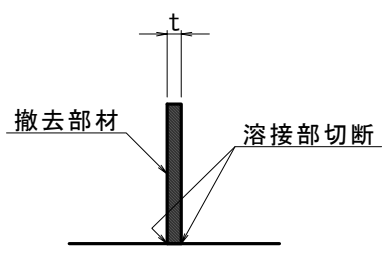
§ 10 撤去数量

10-1 撤去数量集計表

項 目		単位	数 量	備 考
鋼板切断延長	t = 10 mm	m	5.76	
鋼板取外し延長	t = 32 mm	m	2.48	
鋼材撤去重量		kg	100	

注) 溶接部切断長は、部材の両面を計上する。

【 溶 接 部 切 断 図 】



10-2 切断・取外し数量

(1) 鋼板切断延長

主桁仮受材取付部

(単位：m)

桁名	部材名	材種	切断長	板 厚			
				t=10			
G2	RIB-FLG	PL	0.120 * 2 =	0.240			
	RIB-WEB	PL	0.280 * 2 =	0.560			
	RIB-WEB	PL	0.280 * 4 =	1.120			
	RIB-LFLG	PL	0.100 * 4 =	0.400			
	RIB-LFLG	PL	0.140 * 4 =	0.560			
G1	RIB-FLG	PL	0.120 * 2 =	0.240			
	RIB-WEB	PL	0.280 * 2 =	0.560			
	RIB-WEB	PL	0.280 * 4 =	1.120			
	RIB-LFLG	PL	0.100 * 4 =	0.400			
	RIB-LFLG	PL	0.140 * 4 =	0.560			
切断延長 合計				5.760			

(2) 鋼板取外し延長

ソールプレート撤去部

(単位：m)

桁名	部材名	材種	切断長	板 厚			
				t=32			
G2	SOLE	PL	1.240 * 1 =	1.240			
G1	SOLE	PL	1.240 * 1 =	1.240			
切断延長 合計				2.480			

10-3 鋼材撤去重量

(単位：mm, kg)

高城川新橋 撤去部材 補強リブ G2桁											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
2	WEB	PL	280* 10	95	78.50	2.09	4	SM400A			
2	FLG	PL	120* 10	140	78.50	1.32	3	SM400A			
2	WEB	PL	280* 10	140	78.50	3.08	6	SM400A			
4	SPL	PL	170* 9	180	70.65	2.16	9	SS400			
8	SPL	TCB	M 22* 65			0.508	4	S10T			
G2桁							26 kg				

高城川新橋 撤去部材 補強リブ G1桁											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
2	WEB	PL	280* 10	95	78.50	2.09	4	SM400A			
2	FLG	PL	120* 10	140	78.50	1.32	3	SM400A			
2	WEB	PL	280* 10	140	78.50	3.08	6	SM400A			
4	SPL	PL	170* 9	180	70.65	2.16	9	SS400			
8	SPL	TCB	M 22* 65			0.508	4	S10T			
G1桁							26 kg				
補強リブ							52 kg				

高城川新橋 撤去部材 ソールプレート G2桁											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	SOLE	PL	260* 32	360	251.2	23.5	24	SM400A			
G2桁							24 kg				

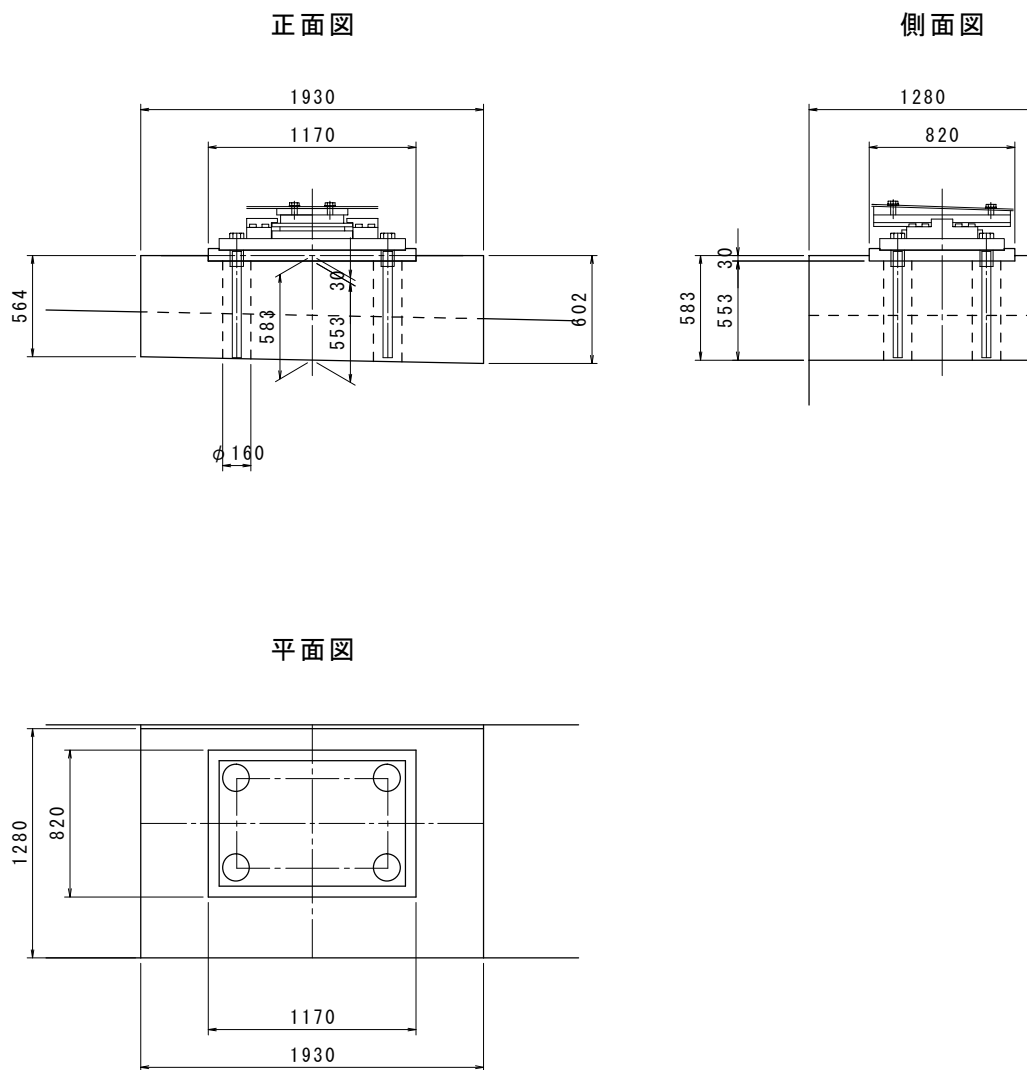
高城川新橋 撤去部材 ソールプレート G1桁											
員数	部材名	材種	断 面	長 さ	単位重量	単品重量	重 量	材 質	ネット	要素	備 考
1	SOLE	PL	260* 32	360	251.2	23.5	24	SM400A			
G1桁							24 kg				
ソールプレート							48 kg				
撤去部材							100 kg				

§ 1. 数量集計表

工種		種別		単位	数量	摘要
台座 コン クリ ート	本体工	コンクリート		m ³	2.7	σ ck=24N/mm ²
		コンクリート型枠		m ²	4.2	
		円筒型枠		m	4.4	φ 160
		鉄筋	D32	kg	——	SD345
			D29	〃	——	〃
			小計(D29～D32)	〃	——	〃
			D25	〃	——	〃
			D22	〃	258	〃
			D19	〃	——	〃
			D16	〃	114	〃
			小計(D16～D25)	〃	372	〃
			D13	〃	——	〃
			D10	〃	——	〃
		合計	〃	372		
		目地材		m ²	1.3	t=20mm
	コンクリート塗装		m ²	33.9		
	接着剤塗布		m ²	7.2		
撤去工		既設はつり	m ³	1.2		
支承工	沓座モルタル		m ³	0.2		
	沓座モルタル型枠		m ²	0.3		

§ 2. 数量計算

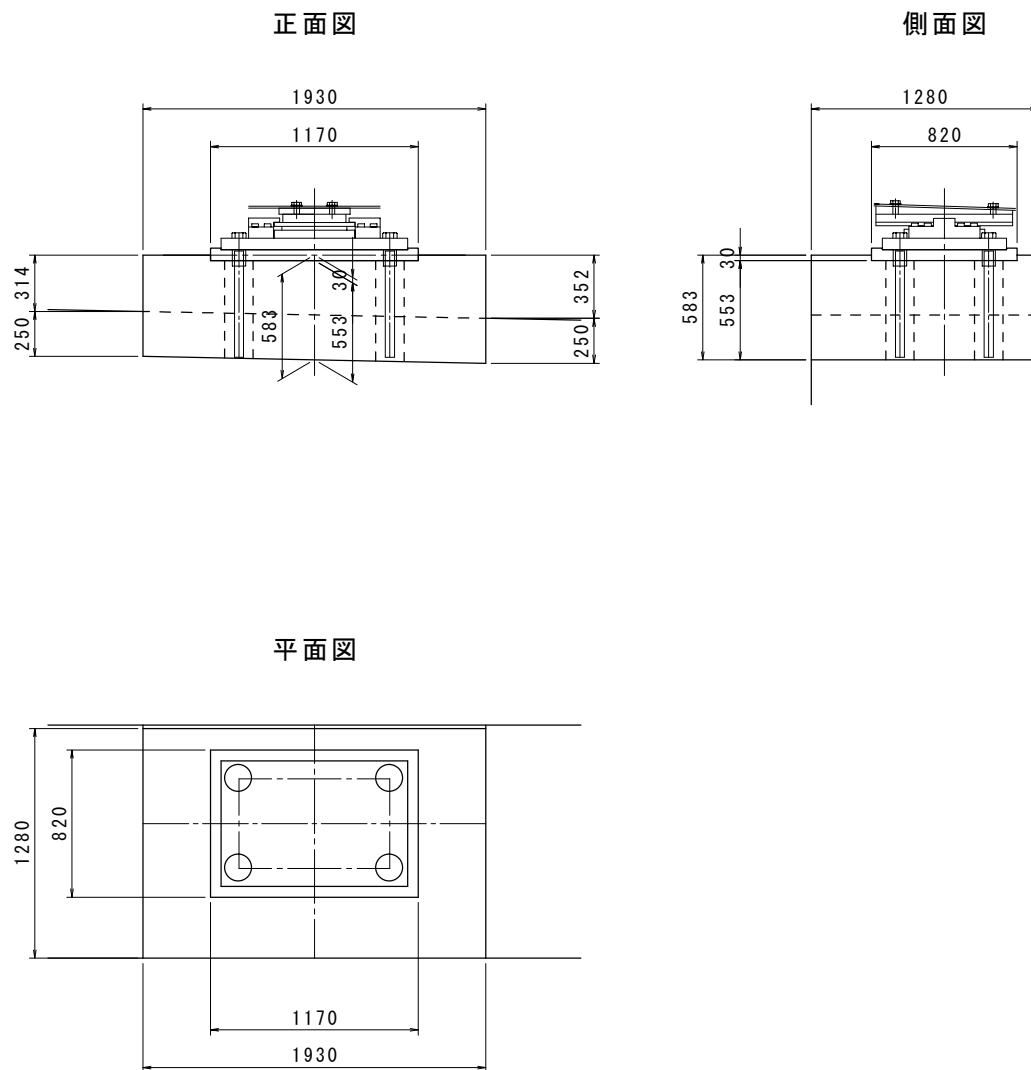
1. コンクリート



1箇所当り

	0.583	×	1.280	×	1.930	=	1.440			
控除	—	1.170	×	0.820	×	0.030	=	-0.029		
控除	—	$\pi/4$	×	0.160	² ×	0.553	×	4	=	-0.044
						$\Sigma V =$	1.367 m ³			
$\Sigma V =$	1.367	×	2	箇所		=	2.734 m ³			

2. コンクリート型枠

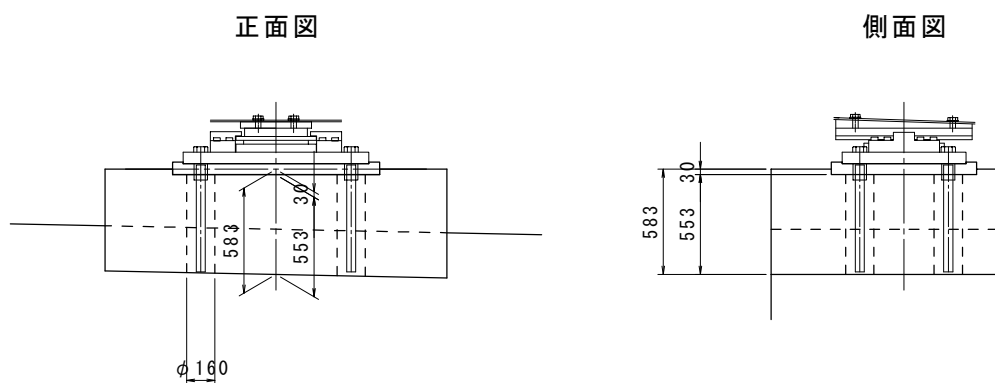


1箇所当り

0.314	×	1.280	=	0.402
0.352	×	1.280	=	0.451
0.583	×	1.930	=	1.125
(1.170 + 0.820)	×	2	×	0.030
				= 0.119
ΣA=				2.097 m ²

ΣA=	2.097	×	2	箇所	=	4.194 m ²
-----	-------	---	---	----	---	----------------------

3. 円筒型枠



1箇所当り 型枠径 ; $\phi 160$
 型枠長 ; 0.553 m
 箇所数 ; 4 箇所/基

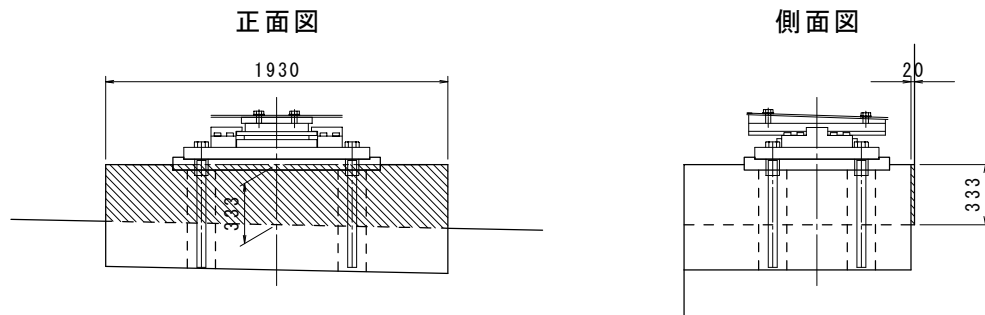
型枠延長

$$L = 0.553 \times 4 \times 2 \text{ 箇所} = 4.424 \text{ m}$$

4. 鉄筋

径	単位	重 量		摘 要
		1箇所	2箇所	
D32	kg	—	—	SD345
D29	//	—	—	//
小計(D29～D32)	//	—	—	//
D25	//	—	—	//
D22	//	129	258	//
D19	//	—	—	//
D16	//	57	114	//
小計(D16～D25)	//	186	372	//
D13	//	—	—	//
D10	//	—	—	//
合計	//	186	372	//

5. 目地材



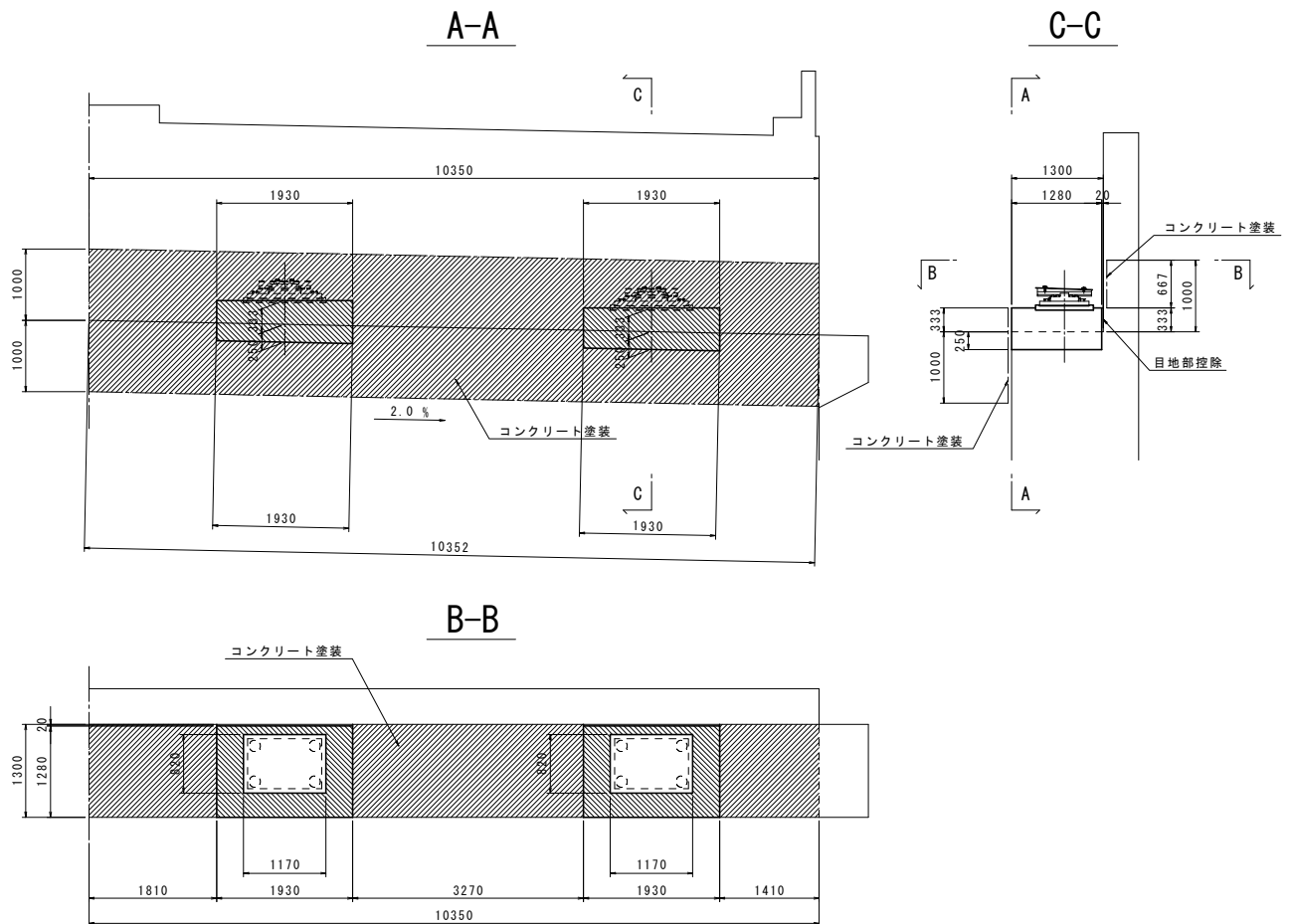
1箇所当り

$$\frac{0.333 \times 1.930}{\Sigma A} = 0.643 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 0.643 \times 2 \text{ 箇所} = 1.286 \text{ m}^2$$

6. コンクリート塗装

※既設部も含む



胸壁

$$\begin{aligned}
 10.350 & \times 1.000 & = & 10.350 \\
 -1.930 & \times 0.333 \times 2 & = & -1.285
 \end{aligned}$$

橋座

$$\begin{aligned}
 10.352 & \times 1.300 & = & 13.458 \\
 -1.930 & \times 1.300 \times 2 & = & -5.018
 \end{aligned}$$

縦壁

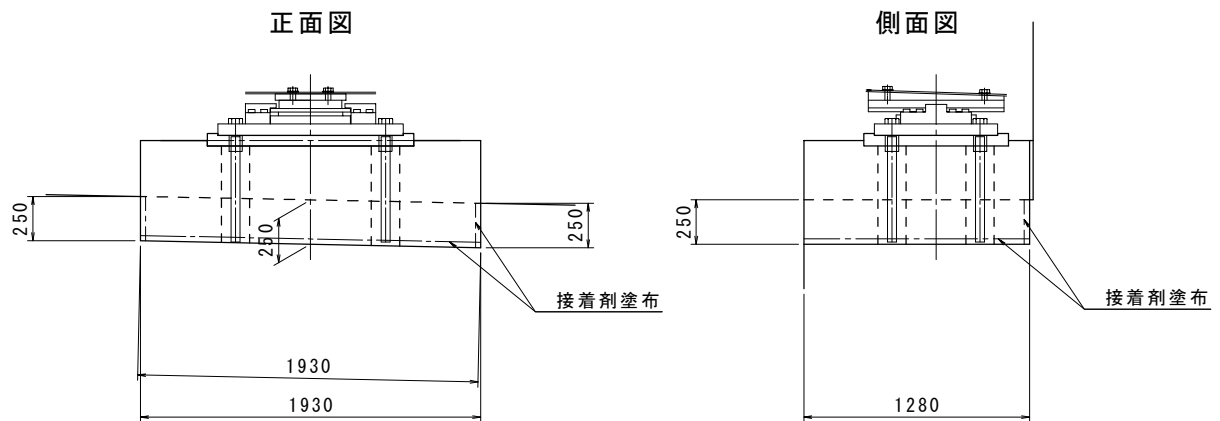
$$\begin{aligned}
 10.350 & \times 1.000 & = & 10.350 \\
 -1.930 & \times 0.250 \times 2 & = & -0.965
 \end{aligned}$$

台座

$$\begin{aligned}
 (1.930 + 1.280 \times 2) \times 0.333 \times 2 & = & 2.990 \\
 1.930 \times 0.250 \times 2 & = & 0.965 \\
 (1.930 \times 1.280 - 1.170 \times 0.820) \times 2 & = & 3.022
 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 33.867 \text{ m}^2$$

7. 接着剤塗布



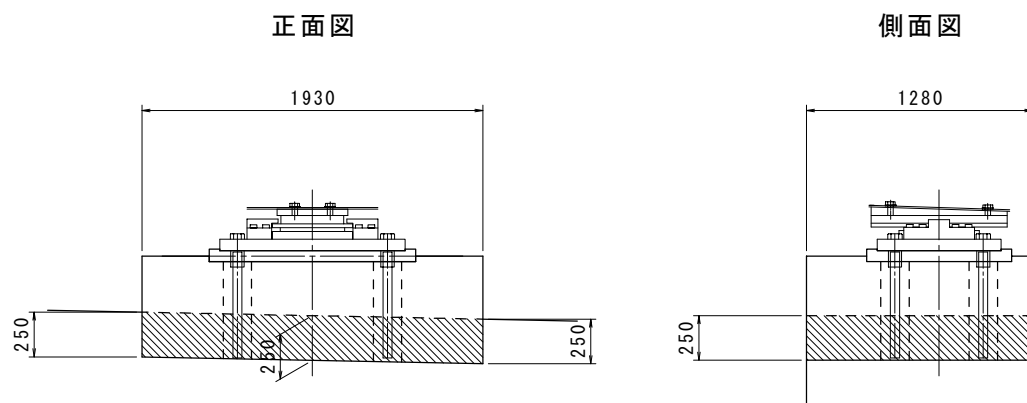
1箇所当り

$$\begin{aligned} & (1.930 + 1.280 \times 2) \times 0.250 = 1.123 \\ & 1.930 \times 1.280 = 2.470 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 3.593 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 3.593 \times 2 \text{ 箇所} = 7.186 \text{ m}^2$$

8. 既設撤去(はつり)

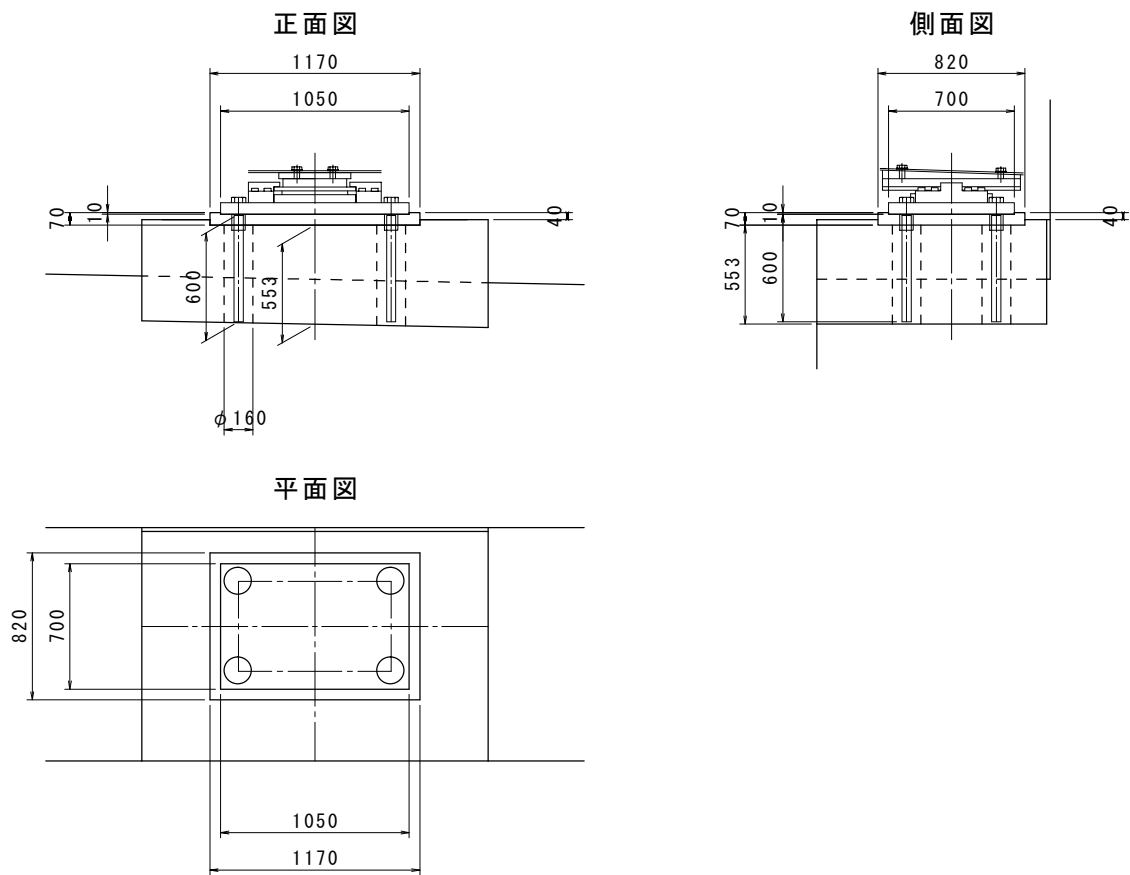


1箇所当り

$$\frac{1.930 \times 1.280 \times 0.250}{\Sigma V = 0.618 \text{ m}^3} = 0.618$$

$$\Sigma V = 0.618 \times 2 \text{ 箇所} = 1.236 \text{ m}^3$$

9. 沓座モルタル



(1) モルタル体積

1箇所当り

$$\begin{aligned}
 & 1.170 \times 0.820 \times 0.070 = 0.067 \\
 \text{控除} - & 1.050 \times 0.700 \times 0.010 = -0.007 \\
 & \left(\pi/4 \times 0.160^2 \times 0.553 - \pi/4 \times 0.051^2 \times 0.600 \right) \times 4 = 0.040 \\
 \hline
 \Sigma V = & 0.100 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

$$\Sigma V = 0.100 \times 2 \text{ 箇所} = 0.200 \text{ m}^3$$

(2) モルタル型枠面積

1箇所当り

$$\begin{aligned}
 & (1.170 + 0.820) \times 2 \times 0.040 = 0.159 \\
 \hline
 \Sigma A = & 0.159 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 0.159 \times 2 \text{ 箇所} = 0.318 \text{ m}^2$$

§ 1 塗装数量集計表

1-1 塗装面積総括表

(単位：m²)

箇所		ケレン面積	一般外面	一般内面
		現場塗装	現場塗装	現場塗装
主桁	G2桁	26.10	26.10	
	G1桁	26.10	26.10	
横桁	端横桁	12.48	12.48	
合 計		64.68	64.68	

※外面塗装はRC1系塗装とする。

注)

1. 支承交換用仮受材を含む。
2. 支承交換が完了しているものとして面積を算出する。

1-2 足場面積

箇所	単位	数量	備考
足場面積	掛m2	70.20	枠組み足場
合 計	掛m2	70.20	

§ 2 塗装計算書

1. 主桁

(1) G2桁 個数 = 1

部材名	材種	サ イ ズ (m)	ネ ット	面 数	員 数	全表面積 (m ²)	ケレン 面積 (m ²)	現場外面 塗装 (m ²)	現場内面 塗装 (m ²)	備 考
U. FLG	PL	0.095 * 2.150		1	2	0.41	0.41	0.41		
U. FLG	PL	0.400 * 2.590		1	1	1.04	1.04	1.04		
WEB	PL	1.800 * 2.150		1	2	7.74	7.74	7.74		
WEB	PL	1.800 * 0.400		1	2	1.44	1.44	1.44		
WEB	PL	0.150 * 0.800		1	2	0.24	-0.24	-0.24		
WEB-FLG	PL	0.150 * 0.987		2	2	0.59	0.59	0.59		
L. FLG	PL	0.100 * 2.150		1	2	0.43	0.43	0.43		
L. FLG	PL	2.800 * 2.150		1	1	6.02	6.02	6.02		
L. FLG	PL	0.400 * 2.590		1	1	1.04	1.04	1.04		
SOLE PL	PL	0.400 * 0.770		1	1	0.31	-0.31	-0.31		
U. RIB	PL	0.140 * 0.400		2	7	0.78	0.78	0.78		
DIA	PL	1.800 * 2.590		1	1	4.66	4.66	4.66		
STIFF	PL	0.120 * 1.804		2	2	0.87	0.87	0.87		
FLG-CR	PL	0.100 * 0.281		2	1	0.06	0.06	0.06		
FLG-CR	PL	0.100 * 1.135		2	1	0.23	0.23	0.23		
HANG	PL	0.090 * 0.120	55	2	3	0.04	0.04	0.04		
DRAIN	PIPE	0.107 * 0.035		1	1					
STIFF	L	0.130 * 1.770		2	2	0.92	0.92	0.92		
STIFF	TCB	5.060 * 0.001		1	18	0.09	0.09	0.09		
STIFF	TCB	4.200 * 0.001		1	68	0.29	0.29	0.29		
塗装面積合計							ΣA	26.10	26.10	
塗装面積総合計							1 * ΣA	26.10	26.10	

(2) G1桁 個数 = 1

部材名	材種	サ イ ズ (m)	ネ ット	面 数	員 数	全表面積 (m ²)	ケレン 面積 (m ²)	現場外面 塗装 (m ²)	現場内面 塗装 (m ²)	備 考
U. FLG	PL	0.095 * 2.150		1	2	0.41	0.41	0.41		
U. FLG	PL	0.400 * 2.590		1	1	1.04	1.04	1.04		
WEB	PL	1.800 * 2.150		1	2	7.74	7.74	7.74		
WEB	PL	1.800 * 0.400		1	2	1.44	1.44	1.44		
WEB	PL	0.150 * 0.800		1	2	0.24	-0.24	-0.24		
WEB-FLG	PL	0.150 * 0.987		2	2	0.59	0.59	0.59		
L. FLG	PL	0.100 * 2.150		1	2	0.43	0.43	0.43		
L. FLG	PL	2.800 * 2.150		1	1	6.02	6.02	6.02		
L. FLG	PL	0.400 * 2.590		1	1	1.04	1.04	1.04		

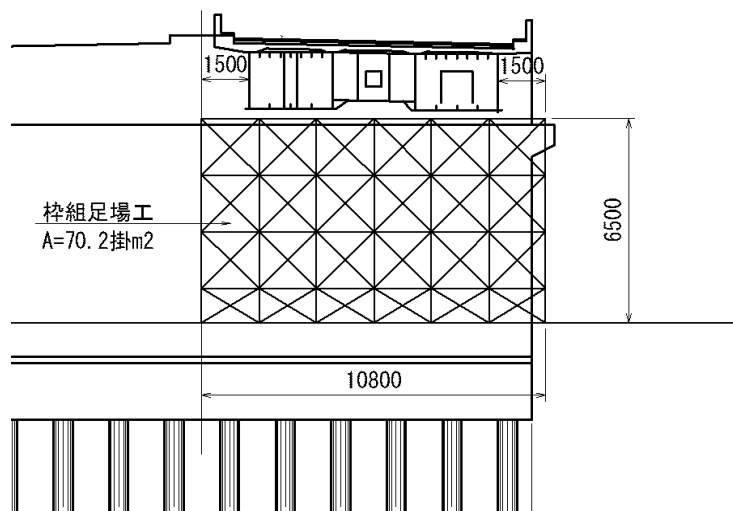
SOLE PL	PL	0.400 *	0.770		1	1	0.31	-0.31	-0.31		
U. RIB	PL	0.140 *	0.400		2	7	0.78	0.78	0.78		
DIA	PL	1.800 *	2.590		1	1	4.66	4.66	4.66		
STIFF	PL	0.120 *	1.804		2	2	0.87	0.87	0.87		
FLG-CR	PL	0.100 *	0.281		2	1	0.06	0.06	0.06		
FLG-CR	PL	0.100 *	1.135		2	1	0.23	0.23	0.23		
HANG	PL	0.090 *	0.120	55	2	3	0.04	0.04	0.04		
DRAIN	PIPE	0.107 *	0.035		1	1					
STIFF	L	0.130 *	1.770		2	2	0.92	0.92	0.92		
STIFF	TCB	5.060 *	0.001		1	18	0.09	0.09	0.09		
STIFF	TCB	4.200 *	0.001		1	68	0.29	0.29	0.29		
塗装面積合計								ΣA	26.10	26.10	
塗装面積総合計								1 * ΣA	26.10	26.10	

2. 横桁

(1) 端横桁 個数 = 1

部材名	材種	サ イ ズ (m)	ネ ッ ト	面 数	員 数	全表面積 (m ²)	ケレン 面積 (m ²)	現場外面 塗装 (m ²)	現場内面 塗装 (m ²)	備 考
U. FLG	PL	0.210 * 2.400		1	1	0.50	0.50	0.50		
U. FLG	PL	0.295 * 1.500		1	1	0.44	0.44	0.44		
WEB	PL	1.442 * 2.590		2	1	7.47	7.47	7.47		
WEB	PL	0.600 * 0.600		2	1	0.72	-0.72	-0.72		
WEB-FLG	PL	0.150 * 2.132		2	1	0.64	0.64	0.64		
L. FLG	PL	0.210 * 2.590		2	1	1.09	1.09	1.09		
RIB	PL	0.350 * 0.395	60	2	1	0.17	0.17	0.17		
RIB	PL	0.358 * 0.395	60	2	1	0.17	0.17	0.17		
STIFF	PL	0.382 * 1.461	70	2	1	0.78	0.78	0.78		
STIFF	PL	0.382 * 1.451	70	2	1	0.78	0.78	0.78		
STIFF	PL	0.382 * 0.424	80	2	1	0.26	0.26	0.26		
U. FLG	HTB	2.570 * 0.001		1	16	0.04	0.04	0.04		
WEB	HTB	6.700 * 0.001		1	112	0.75	0.75	0.75		
L. FLG	HTB	6.700 * 0.001		1	16	0.11	0.11	0.11		
塗装面積合計							ΣA	12.48	12.48	
塗装面積総合計							1 * ΣA	12.48	12.48	

§ 3 足場数量計算



$$A = 10.8 \times 6.5 = 70.2 \text{ 掛m}^2$$

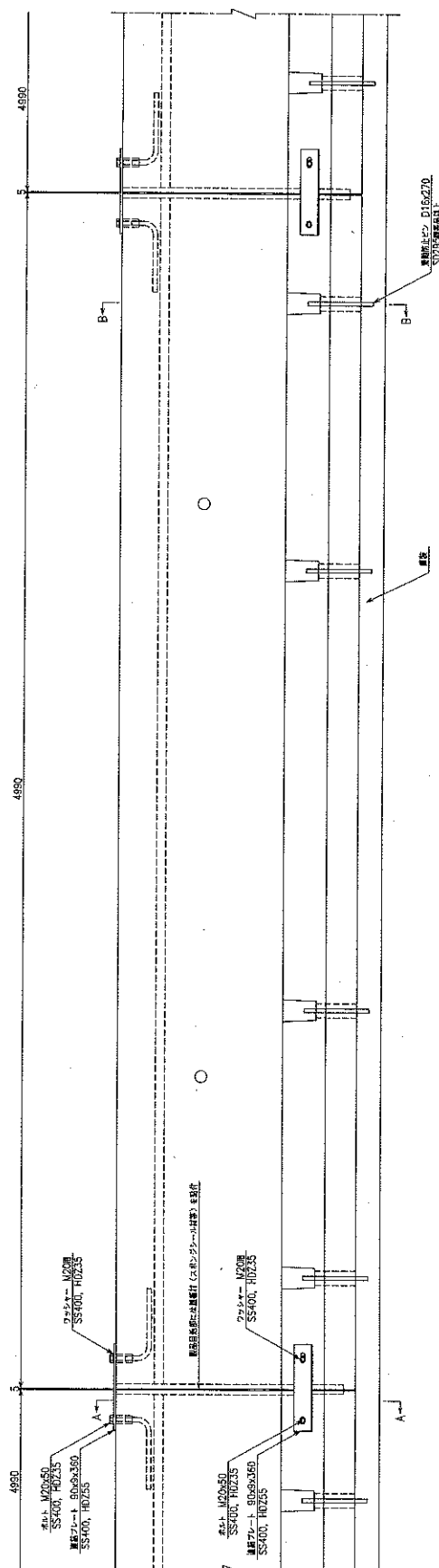
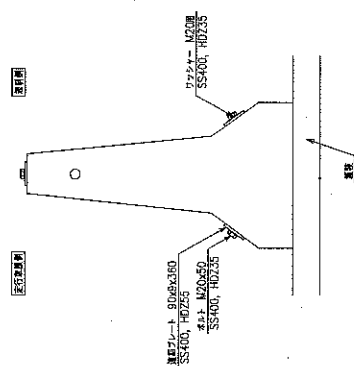
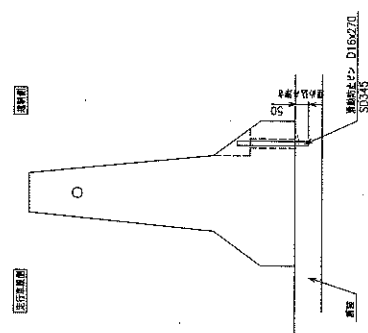
仮設工

プレキャスト仮設防護柵

L=170m

標準	H1000*W550*L4990	32 個
端部定着	H1000*W550*L4990	2 個

此物

侧面图 $S=1/10$ 
$$A-A \quad S=1/10$$
B-B S=1/10

導結プレート S=1/5
SS400, HDZ55

