工 事									
設計年度	ŕ	分和7年度		普通河川砂田川河川改	(良工事(	2 工区)			
施工月日	令和 生	F 月	日						
施工方法	章	青 負		三原市 沼田西町松江			/ 1 4	<del>* =</del>	
工事期間							1	<b>兼</b> 書	
エ		事	概	要	起	工	理	由	
カル/ <b>擁</b> 壁コ	勿撤去工	-	=40m -式 -式 -式					三 原	市

## 特記仕様書

### 第1章 総則

### 第1節 適用

- 1 本特記仕様書は、三原市沼田西町松江 普通河川砂田川改良工事(2工区)に適用する。
- 2 本特記仕様書に記載のない事項については、次によるものとする。
  - ・土木工事共通仕様書(令和7年8月)広島版(適用区分「広島」及び「広島県」)
  - ※ 十木工事共通仕様書は「広島県の調達情報」に掲載している。

### https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.jp/

• その他関連規格類

### 第2節 中間検査

本工事は、中間検査の対象工事とし、原則として請負代金額が1,000万円以上1億円未満の工事は中間検査を1回実施し、1億円以上の工事は2回実施する。

### 第3節 情報共有システム

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

広島県工事中情報共有システム

### https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.jp/asp/index.html

- 3 監督員及び受注者が使用する情報共有サービスのサービス提供者(以下「サービス提供者」という。)との契約は、受注者が行い、利用料を支払うものと する。
- 4 情報共有システムを利用した書類は、決裁データ等を整理して中間検査時・工事完成時にCD-R又はDVD-R(中間検査時1部、完成時2部)にて提出すること。

ただし、電磁的記録しない方が合理的な書類は、監督員と協議の上、紙媒体での提出とすることができる。

- 5 情報共有システムを利用した書類の検査は電磁的記録にて検査する。 検査時に必要となる機器は、原則、受注者が準備することとし、検査に必要な電磁的記録は受注者が当該機器に事前に登録するものとする。
- 6 受注者は、監督員及びサービス提供者から技術上の問題点の把握、利用にあたっての評価を行うためアンケート等を求められた場合、協力しなければならない。

### 第4節 コリンズ (CORINS)への登録

本工事におけるコリンズ (CORINS)への登録については、土木工事共通仕様書1-1-1-5及び1-1-2-4 コリンズ (CORINS)への登録 によらず次のとおりとする。 受注者は、受注時又は変更時において工事請負代金額が500万円以上の工事について、工事実績情報システム (コリンズ) に基づき、受注・変更・完成・訂正時 に工事実績データを作成し、発注機関確認担当者情報を入力した「事前確認のお願い」をコリンズから監督職員にメール送信し、監督職員の確認を受けたうえ、受 注時は契約後、土曜日、日曜日、祝日等を除き10日以内に、登録内容の変更時は変更があった日から土曜日、日曜日、祝日等を除き10日以内に、完成時は工事完成 後、土曜日、日曜日、祝日等を除き10日以内に、訂正時は適宜、コリンズに登録をしなければならない。

登録対象は、工事請負代金額500万円以上(単価契約の場合は契約総額)の全ての工事とし、受注・変更・完成・訂正時にそれぞれ登録するものとする。

また、コリンズが発行する「登録内容確認書」は、コリンズ登録時に監督職員にメール送信される。

なお、変更時と工事完成時の間が10日間(十曜日、日曜日、祝日等を除く)に満たない場合は、変更時の登録申請を省略できる。

また、本工事の完成後において訂正又は削除する場合においても同様に、コリンズから監督職員にメール送信し、速やかに監督職員の確認を受けた上で、コリンズに登録申請しなければならない。

受注者は、登録作業及び内容確認については次のとおり対応する。

- [1]受注者は、工事実績データの作成及び\*発注機関確認担当者情報の入力後、コリンズ上で「メール送信で提出」を選択する。
- [2]受注者は、[1]によりメール送信された「事前確認のお願い」について監督職員の確認を受ける。
- [3]受注者は、コリンズから送信される、確認年月日を明記した「登録のための確認のお願い(監督職員が登録内容を承認した旨のメール)」を確認し速やかに、コリンズへ登録する。
- [4]「登録内容確認書」については、コリンズから監督職員にメール送信されるため、 受注者による提示は必要ないものとする。

なお、受注者は、「低入札価格調査制度事務取扱要綱」による「低価格入札者」として契約した場合、工事実績情報システム(コリンズ)に工事実績情報を登録 する際は、「低価格入札である」にチェックをした上で、「事前確認のお願い」を作成し、監督職員の確認を受けること。なお、低入札技術者については主任技術 者として登録し、公告等で求める資格を満たすことを確認できる資料を提示すること。

※発注機関確認担当者情報は、次のURL(広島県の調達情報)に掲載される別紙1を参考にすること。

https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.jp/file/corins koji gyomu.pdf

### 第5節 调休2日適用工事等

本工事は、「発注者指定型」による週休2日工事等の対象工事であり、実施にあたっては「三原市週休2日適用工事等実施要領(土木工事)」に基づき実施する

### 第6節 熱中症対策に資する現場管理費の補正

- 1 本工事は、熱中症対策に資する現場管理費の補正をする工事とする。
- 2 受注者は、補正を希望する場合、監督員と協議すること。
- 3 工事の実施にあたっては「熱中症対策に資する現場管理費の補正の運用について」に基づき、行うこと。

### 第7節 法令及び条例等の遵守

- 1 次の内容について、施工計画書の「その他」項目に記載すること。
- (1) 工事の実施にあたり、発注者から明示された、又は、受注者が行うべき「法令及び条例等に基づく各種手続き及び許可承諾条件」
- (2) 上記(1)の内容について「不測の事態等が生じた場合の対応方法」
- (3) 上記(1)、(2)の内容について「現場作業に従事する者に対する周知の方法」
- 2 「施工方法」等の関連する項目に、許可承諾条件等を適切に反映すること。
- 3 「法令及び条例等に基づく各種手続き及び許可承諾条件」等の変更が生じた場合は、施工計画書の内容に重要な変更が生じたものとし、変更施工計画書を提出すること。

### 第8節 建設副産物

本工事における建設副産物については、土木工事共通仕様書1-1-2-11 建設副産物のとおり取り扱うこととする。なお、「再生資源利用計画」、「再生資源利用 促進計画」及び「実施書の提出」については、次のとおりとする。

1 再生資源利用計画及び再生資源促進計画

受注者は、コンクリート、コンクリート及び鉄から成る建設資材、木材、アスファルト混合物等を工事現場に搬入する場合には、法令に基づき、再生資源利用計画を作成し、施工計画書に含め監督職員に提出しなければならない。また、受注者は、建設発生土、コンクリート塊、アスファルト・コンクリート塊、建設発生木材、建設汚泥又は建設混合廃棄物等を工事現場から搬出する場合には、法令に基づき、再生資源利用促進計画(5の確認結果票を含む)を作成し、施工計画書に含め監督職員に提出しなければならない。なお、その内容に変更が生じたときは、速やかに利用計画及び促進計画を変更し、監督職員に報告しなければならない。

2 計画の掲示及び公表

受注者は、1の再生資源利用計画及び再生資源利用促進計画を工事現場の見やすい場所に掲示(デジタルサイネージによる掲示も可)し、公衆の閲覧に供するとともに、インターネットの利用により公表するよう努めるものとする。

現場掲示様式については、次のURLを参考に作成すること。

https://www.mlit.go.jp/sogoseisaku/region/recycle/d03project/d0306/page\_03060101credas1top.htm

3 実施書の提出

受注者は、再生資源利用計画及び再生資源利用促進計画を作成した場合には、工事完了後速やかに実施状況を記録した再生資源利用実施書及び再生資源利用促進実施書を監督職員に提出しなければならない。なお、受注者は、再生資源利用実施書及び再生資源利用促進実施書の作成後、工事完成から5年間保存しなければならない。

4 工事現場の管理体制

受注者は、再生利用の促進を行うため、工事現場における建設副産物責任者を置くことにより、管理体制を整備するとともに、当該責任者に対し、再生資源利用計画及び再生資源利用促進計画の内容について現場担当者の教育を十分行うこと及び、関係する他の施工者及び資材納入業者もこれを周知徹底することを指導するものとする。

5 建設発生土搬出に関する関係法令の手続きの確認及び確認結果票の作成

受注者は、再生資源利用促進計画の作成にあたり、建設発生土を工事現場から搬出する場合は、あらかじめ次に掲げる事項を確認し、また各事項の確認の結果を記載した書面(確認結果票)を作成しなければならない。
※確認結果票は「広島県の調達情報」に掲載している。

- (1) 工事現場内の土地の掘削その他の土地の形質の変更が土壌汚染対策法(平成14年法律第53号)第3条第7項又は第4条第1項の規定による届出を要する場合にあっては、当該届出がされている。
- (2) 再生資源利用促進計画に記載しようとする搬出先における建設発生土の搬入に係る行為に関する次に掲げる事項

ア 当該行為が宅地造成及び特定盛土等規制法(昭和36年法律第191号。以下「盛土規制法」という)第12条第1項、第16条第1項、第30条第1項又は第35 条第1項の規定による許可を要する場合にあっては、当該許可を受けている。

イ 当該行為が盛土規制法第21条第1項、第27条第1項、第28条第1項又は第40条第1項の規定による届出を要する場合にあっては、当該届出がされている。

- (3) 上記(1)、(2)に掲げる事項のほか、再生資源利用促進計画に記載しようとする搬出先が適正であることを確認するために必要な事項その他の建設発生土の搬出に関する事項
- 6 運搬業者への通知

受注者は、建設発生土の運搬を行う者に対し、再生資源利用促進計画及び確認結果票の内容を通知するものとする。またその内容に変更が生じたときには、速やかに運搬を行う者に通知するものとする。

7 確認結果票の掲示及び公表

受注者は、確認結果票を工事現場の見やすい場所に掲示(デジタルサイネージによる掲示も可)し、公衆の閲覧に供するとともに、インターネットの利用により公表するよう努めるものとする。

8 確認結果票の保管

受注者は、確認結果票を建設工事の完成後5年間保存するものとする。

9 建設発生土の搬出先に対する受領書の交付請求

受注者は、建設発生土を再生資源利用促進計画に記載した搬出先へ搬出したときは、速やかに当該搬出先の管理者(搬出先が工事現場である場合は、当該工事現場の受注者)に対し、次に掲げる事項を記載した受領書の交付を求めるものとする。

- (1) 建設発生十の搬出先の名称(搬出先が工事現場である場合は、建設工事の名称。)及び所在地
- (2) 建設発生土を搬出先の受注者の商号、名称又は氏名
- (3) 建設発生土の搬出元の名称及び所在地
- (4) 建設発生土の搬出量
- (5) 建設発生土の搬出が完了した日
- 10 建設発生土の搬入元への受領書の交付

受注者は、建設発生土を利用計画に記載した搬入元から搬入したときは、速やかに当該搬入元の管理者(搬入元が工事現場である場合は、当該工事現場の受注者)に対し、前号に掲げる事項を記載した受領書を交付するものとする。

11 受領書の内容確認

受注者は、搬出先から受領書の交付を受けたときは、再生資源利用促進計画に記載した内容と一致することを確認する。

12 受領書の保管

受注者は、受領書又はその写しを建設工事の完成後5年間保存するものとする。

13 建設発生土の最終搬出先までの確認

受注者は、建設発生土が再生資源利用促進計画に記載した搬出先(次の(1)から(4)のいずれかに該当する搬出先を除く。)から他の搬出先へ搬出されたときは、速やかに、当該他の搬出先への搬出に関する9(1)~(5)に関する事項を記載した書面を作成するとともに、当該書面を当該再生資源利用促進計画に係る建設工事の完成後5年間保存するものとする。建設発生土が更に他の搬出先へ搬出されたときも、同様とする。

- (1) 国又は地方公共団体が管理する場所であって、受入れ完了後に当該国又は地方公共団体が受領書を交付する場合
- (2) 受注者の管理下にある他の工事現場で利用するために一時堆積する場合
- (3) ストックヤード運営事業者登録規定により国に登録されたストックヤード
- (4) 9の受領書の土砂の利用種別が「盛土利用等」である建設発生土受入地(再搬出しないもの)

### 第2章 材料

### 第1節 大型十のう

次のいずれかの要件に該当する場合は、 袋体が破損する恐れがあるので「耐候性大型土のう積層工法」設計・施工マニュアルで要求される性能(19項

- 目)を全て満たした製品を使用すること。
- (1) 容量 1 m3 当たりの中詰重量が10kNを超える場合(20kN未満)
- (2) 2か月を超えて屋外で使用する場合(3年未満)

### 第3章 施工条件

第1節 工程

1 関連する別途工事

工事名 普通河川砂田川河川改良工事(1工区)

影響箇所 農道(工事車両の通行に影響)

他工事の内容 調整地土木工事

時期 令和7年7月2日~令和8年1月19日

2 施工時期・時間の制限

施工内容 工事全般 時期 全工事期間 時間 調整による

施工方法・理由
工事に伴い通行止めが発生する場合は、地元や関係機関への周知を徹底すること。

3 関係機関との協議

協議内容 架空線及び埋設管

範囲 ボックスカルバート施工に伴う影響範囲

4 地下埋設物の事前調査

調查項目 地下埋設物

調査時期 工事施工前に試掘を行うこと。(支障物件が発見された場合は、監督職員と協議すること。設計変更の対象とする)

移設期間 別途協議

第2節 用地

1 現場の復旧

原形復旧とする。

第3節 安全対策

1 交通誘導警備員・警戒船・保安要員

作業期間中の交通誘導員は、工事期間中において3 (人/日) を見込んでいる。

第4節 工事用道路

1 仮設道路

工事後の処置 原形復旧

第5節 購入十

1 購入十(搬入) (建設発牛十リサイクルプラントが製造した処理十)

本工事では、670m3 (ほぐし) の土砂購入を見込んでいる。

(1) 当該工事に使用する購入土は、建設発生土処分先一覧表に掲載された建設発生土リサイクルプラントが製造した処理土(改良土を含む。)を使用するものとする。積算にあたっては、運搬費と処理土購入費(工場渡し)の合計が最も経済的になるものを見込んでいる。したがって、正当な理由がある場合を除き購入土に要する費用(単価)は変更しない。

- (2) (1)により使用することとしている処理土について、何らかの事情によりその使用が困難である場合は、設計図書の内容について監督職員と協議すること。
- (3) 使用する処理土がセメント及びセメント系固化材を使用した改良土の場合、「セメント及びセメント系固化材を使用した改良土の六価クロム溶出試験実施要領(案)」に基づき、建設発生土リサイクルプラントから試験結果の提示を受けるとともに、施工後に六価クロム溶出試験を実施し、試験結果(計量証明書)を提出するものとする。

### 第6節 建設副產物

1 建設発生土(搬出)(建設発生土リサイクルプラント又は建設発生土受入地(指定処分(A))

当該工事により発生する建設発生土は、建設発生土処分先一覧表に掲載されている建設発生土リサイクルプラント又は建設発生土受入地に搬出するものとする。

また、積算上の搬出先として、建設発生土リサイクルプラント又は建設発生土受入地のうち、運搬費と受入費の合計が最も経済的になる次の施設を見込んでいる。したがって、正当な理由がある場合を除き残土処分に要する費用(単価)は変更しない。

搬出場所 株式会社アヴァンセ沼田東町納所リサイクルプラント

なお、工事発注後に明らかになったやむを得ない事情により、建設発生土処分先一覧表に掲載されている建設発生土リサイクルプラント又は建設発生土受入地への搬出が困難となった場合は、発注者と受注者が協議の上、設計変更の対象とする。

2 産業廃棄物の場外保管

当該工事により発生する産業廃棄物を事業場の外(建設工事現場以外の場所)において300m2以上の面積で保管する場合には、保管場所を所管する都道府 県知事又は政令市長に事前の届出を行うこと。また、届出事項を変更する場合は事前に変更届を、保管をやめたときは30日以内に廃止届を提出すること。 ただし、産業廃棄物処理業等の許可施設における保管は届出対象外とする。

### 第7節 工事支障物件

1 地下・地上支障物

架空線及び地下埋設物について、関係管理機関と協議中である。なお、協議結果により施工方法等が変更になる場合は、監督職員と協議すること。設計変更の対象とする。

### 第8節 薬液注入

1 薬液注入については、次の条件を見込んでいる。

工法区分 二重管ストレーナ (複相方式)

材料 無機溶液型

施工範囲 設計図参照(仮設計画図(その1))

削孔数量 56本 (削孔長7.5m)

削孔延長 L=420m 注入量 121k<sup>1</sup>%

### 第9節 その他

1 工事用機資材の仮置き

場所 受注者が責任を持って管理すること。なお、借地料等については受注者の負担とする。

2 工事保険等

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

- 3 法定外の労災保険 の付保
  - 1本工事において、受注者は法定外の労災保険に付きなければならない。
  - 2 受注者は、建設工事請負契約約款第54条(火災保険等)に基づき、法定外の労災保険の契約締結したときは、その証券又なこれに代わるものを速やかに監督職員に提示しなければならない。
  - 3 法定外の労災保険は、政府の労働災害補償保険とは別に上乗せ給付等を行うことを目的とするものであり、(公財)建設業福祉共済団、(一社)建設業労災互助会、全日本火災共済協同組合連合会、(一社)全国労働保険事務組合連合会又は保険会社との間で、労働者災害補償保険法に基づいて契約を締結しているものとする。
- 4 仮設構造物の指定 次のとおり施工すること。

本工事の仮設方法は、別添設計図面のとおりとする。

現場条件等に変更が生じた場合は、監督職員と協議すること。設計変更の対象とする。

### 第4章 その他

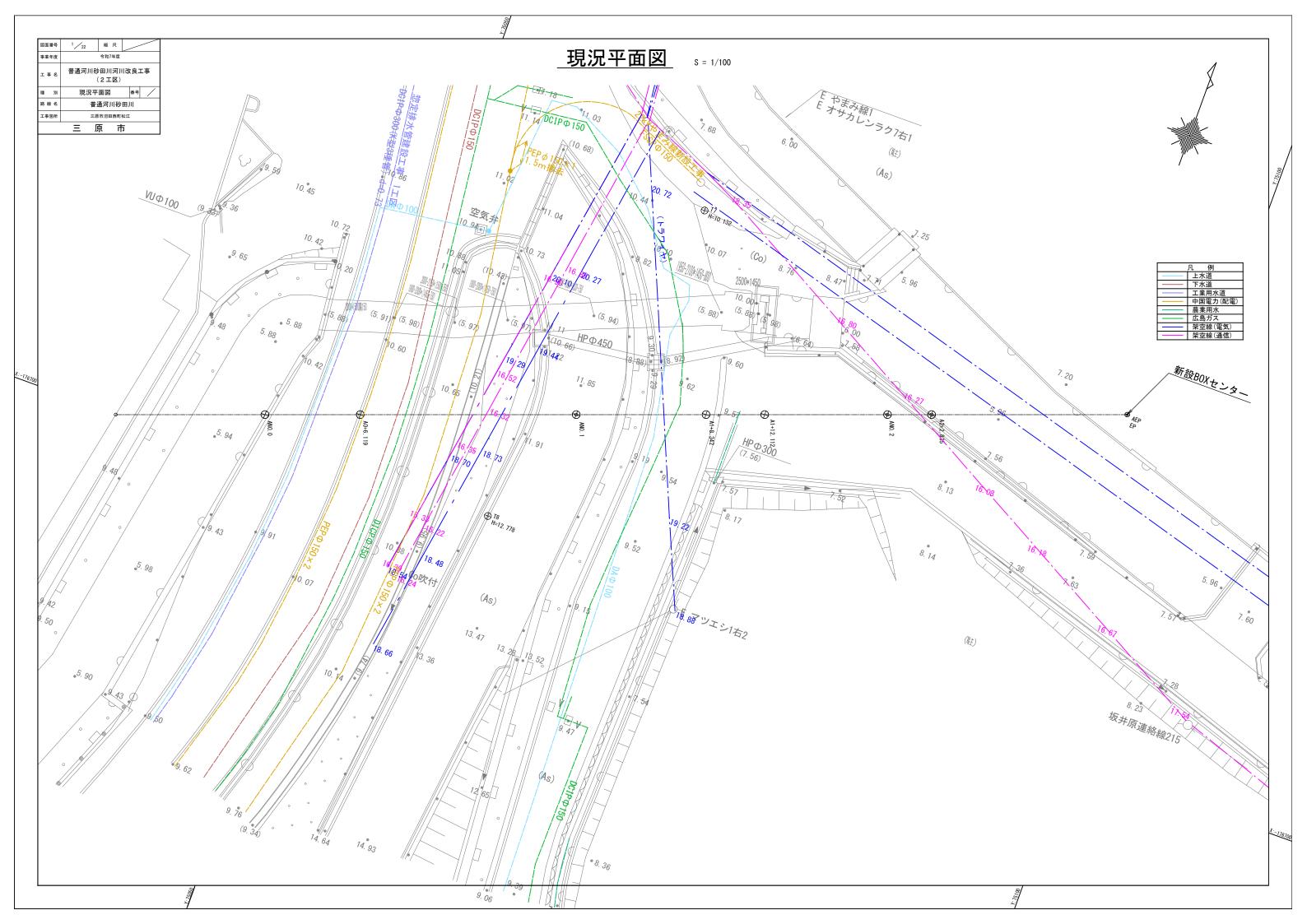
本特記仕様書及び設計図書に明示していない事項又は、その内容に疑義が生じた場合は、監督職員の指示を受けること。

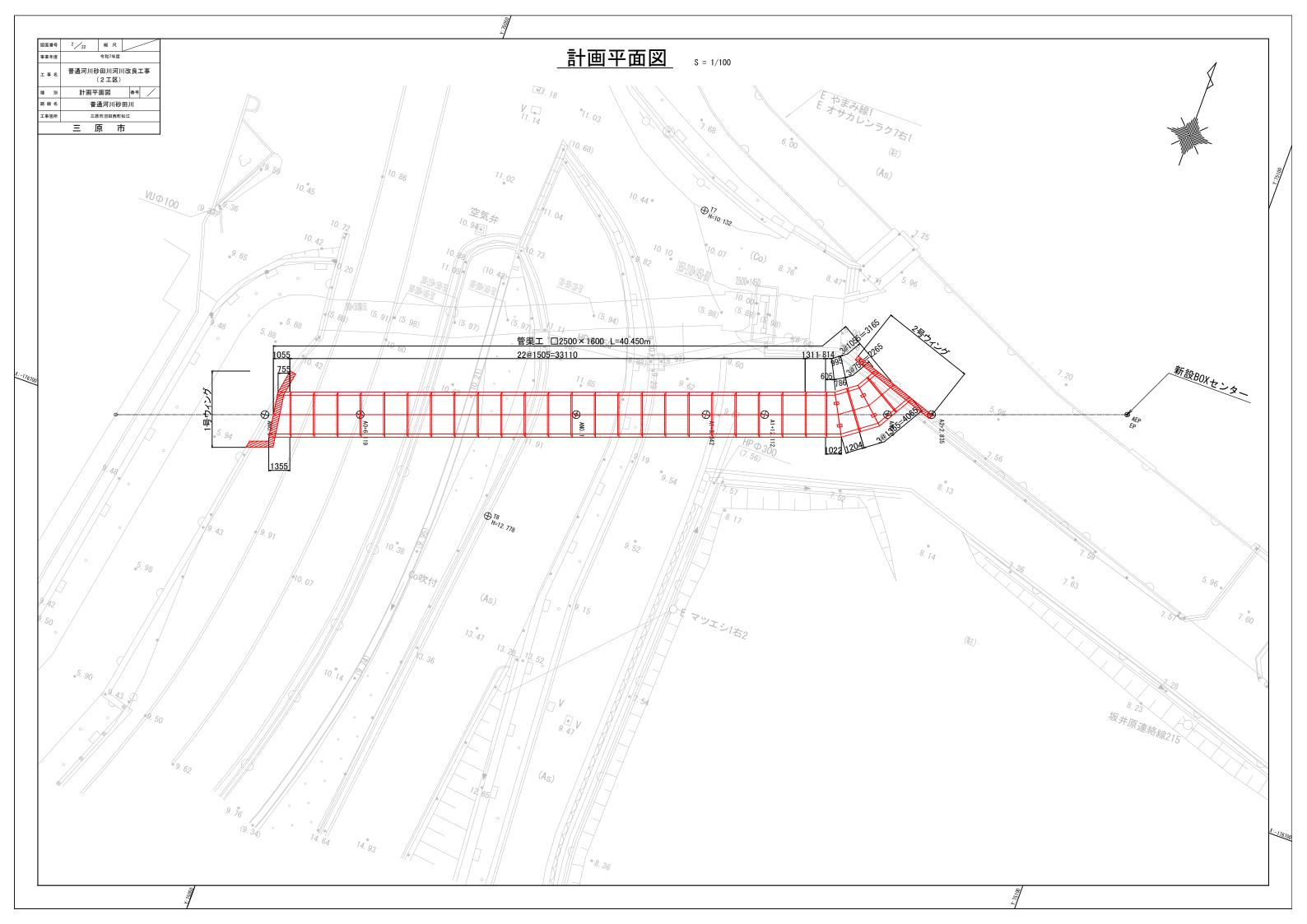
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
本工事費				
道路改良				レベル1
		式	1	
カルバート工		6		レベル2
作業土工		式	1	レベル3
作兼工工		式	1	V ~ / V 3
プレキャストカルバート工				レベル3
		式	1	
プレキャストボックス	$2500 \times 1600$			レベル4
-0, h1, 13 h	0500×1000 (/>±T/t)	m	5	3 3 . 4
プレキャストボックス	2500×1600(台車工法)	m	35	レベル4
		III	30	レベル2
7#-E-1-		式	1	7.2
現場打ちウィング	呑口部			レベル3
	Dit left 1ft Mind Land Land Car (a.c.) DD	式	1	
コンクリート	鉄筋構造物 24-12-25(20)BB	0	0	レベル4
	SD345_D16	m3	8	レベル4
9/\n/J	00010_010	t	0.08	777
	SD345_D13			レベル4
		t	0.40	
型枠	一般型枠	<u></u>		レベル4
現場打ちウィング	<u></u> 吐口部	式	1	レベル3
死物11のソイング		式	1	V 1/V3
コンクリート	鉄筋構造物 24-12-25(20)BB			レベル4
		m3	4	
鉄筋	SD345_D13			レベル4
Ŧil +ħ.	6几年(14九	t	0. 23	1 2 2 1 4
型枠	一般型枠	式	1	レベル4
構造物撤去工		14	1	レベル2
114 1 144 144 144 144 144 144 144 144 1		式		. ,. 2

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
構造物取壊し工				レベル3
		式	1	
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物			レベル4
A MANUAL SECTION	N. M. Marie de	m3	38	
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物			レベル4
+n. vzz 14n.		m3	21	7 8 3 4
殼運搬	Co(無筋)構造物とりこわし	式	1	レベル4
	【殼種別】	I		レベル4
放処分		式	1	V \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
	 Co(鉄筋) 構造物とりこわし	IX.	1	レベル4
汉是顶		式	1	V 1704
	 Co(鉄筋) 構造物とりこわし	1		レベル4
成文e/J		式	1	V 1724
舗装版切断	アスファルト舗装版	10	1	レベル4
而		式	1	7 774
舗装版破砕	アスファルト舗装版		1	レベル4
1111 2× / 1/2 H/2 H	) ) ) ) I hill as //A	m2	257	,,,,,,
	舗装版破砕	ma	201	レベル4
192. A.C. 113.	HILLANDARY	式	1	
	舗装版破砕			レベル4
10.N = 5.V		式	1	
	スクラップ			レベル4
		式	1	
防護柵撤去工				レベル3
		式	1	
防護柵撤去(ガードレール)	土中建込			レベル4
		m	9	
防護柵撤去(ガードレール)	コンクリート建込			レベル4
		m	30	
仮設工				レベル2
		式	1	
工事用道路工				レベル3
		式	1	
路面覆工				レベル3
		式	1	

規格1・規格2	単位	数量	備考
			レベル3
	式	1	
	D-		レベル3
按加士士 (0.1- 1.)	式	1	7 8 7 4
	<u> </u>	F.C.	レベル4
	I,	90	レベル3
	7	1	V 1703
		1	レベル3
	式	1	
			レベル4
	式	1	
			レベル2
	式	1	,,,,
			レベル3
	式	1	
			レベル4
	t	213	
	規格1・規格2	式 複相方式 (2セット) 式 式 式 式 式	式 1 式 1 被相方式 (2セット) 式 1 式 1 式 1 式 1 式 1 式 1

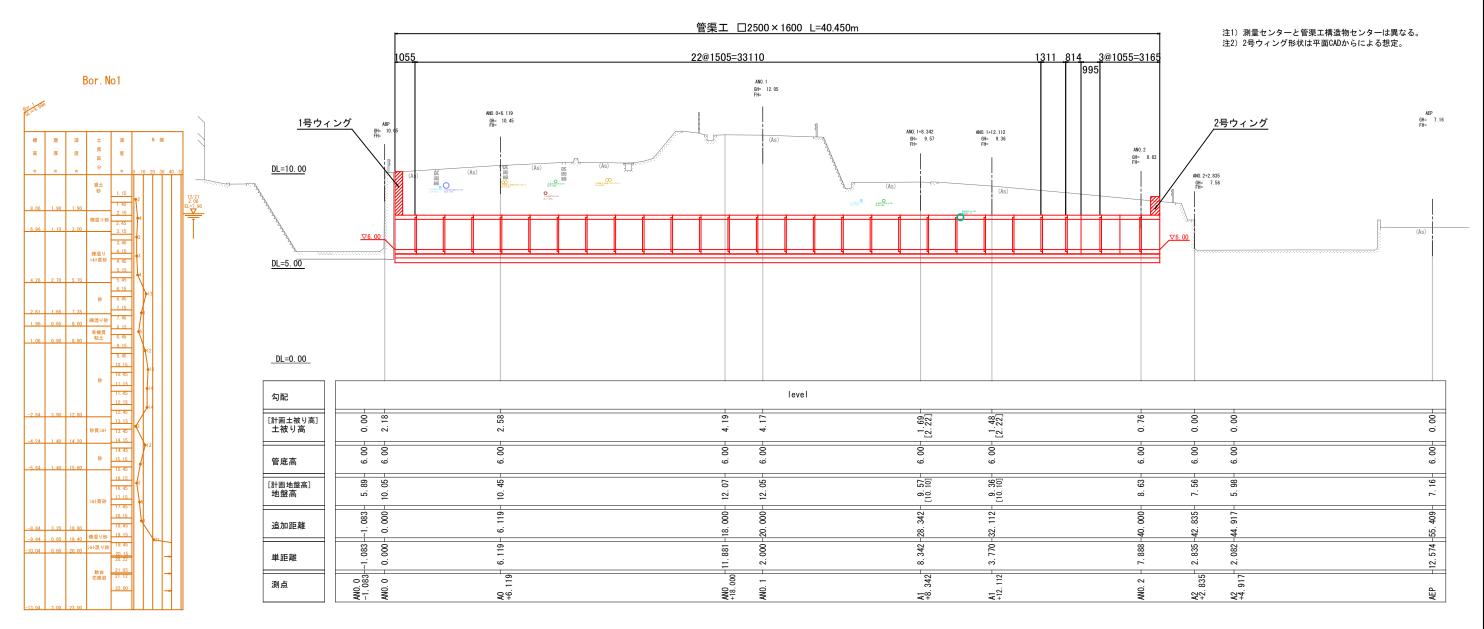
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
一般管理費計				
**工事価格**				
**消費税相当額**				
**工事費計**				
**契約保証費計**				



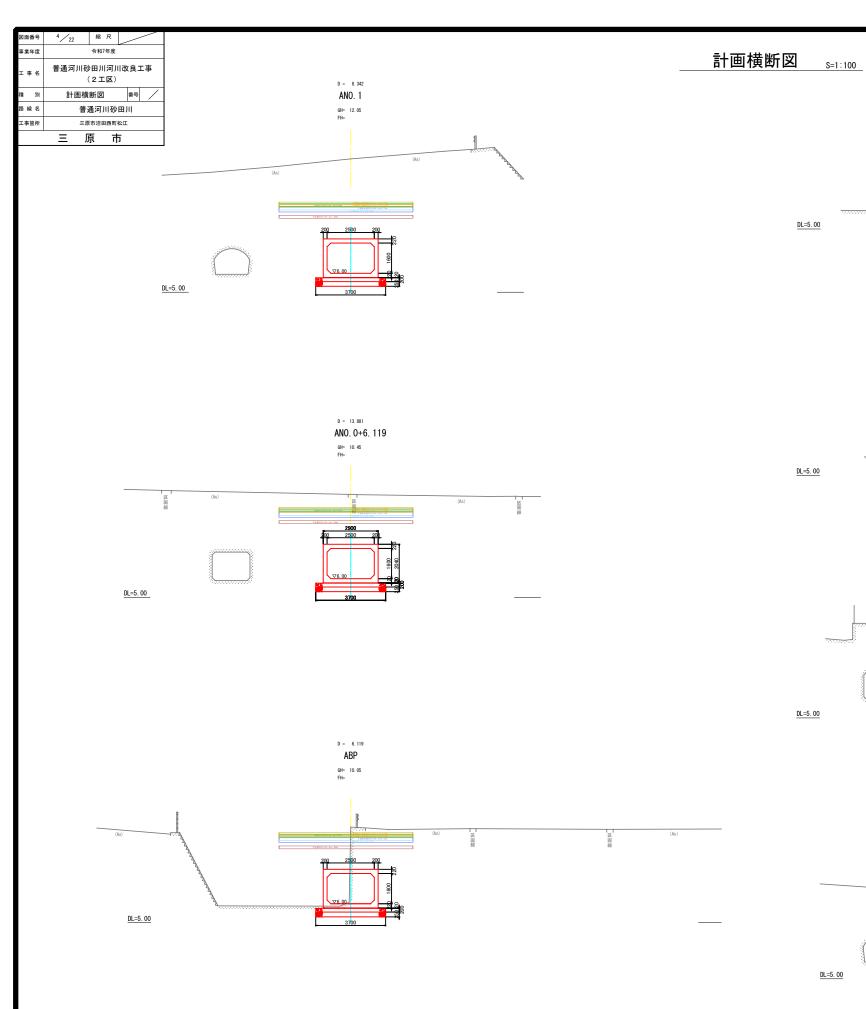


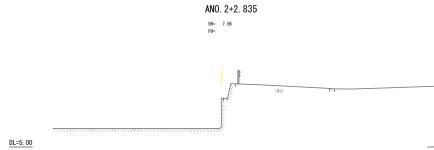
工事箇所		市沼田西町	松江	
路線名	普通河川砂田川			
種別	計画縦断図			/
工事名	普通河川砂田川河川改良工事 (2工区)			
事業年度		令和7年度		
図面番号	3 / 22	縮尺		

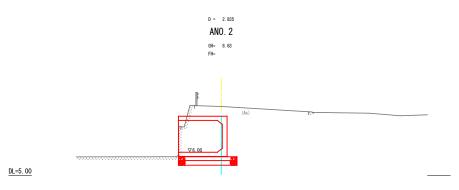
# <u>計画縦断図</u> s = 1/100

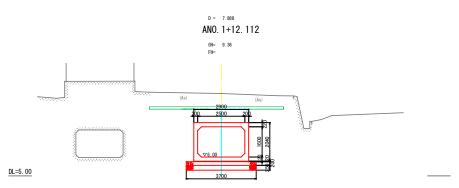


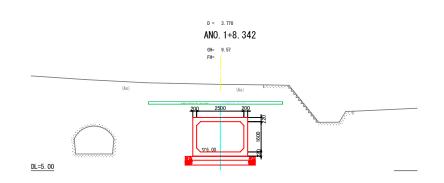
凡例
上水道
下水道
工業用水道
 中国電力(配電)
農業用水
 広島ガス
架空線(電気)
 架空線(通信)









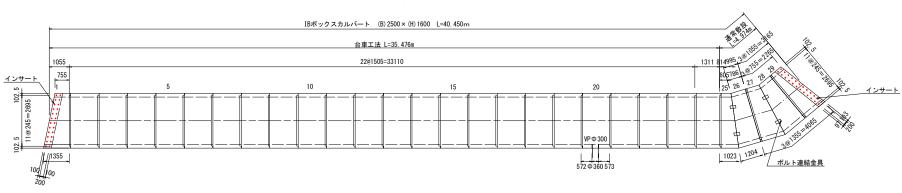


凡例
 上水道
下水道
 工業用水道
 中国電力(配電)
農業用水
 広島ガス
 架空線(電気)
架空線(通信)

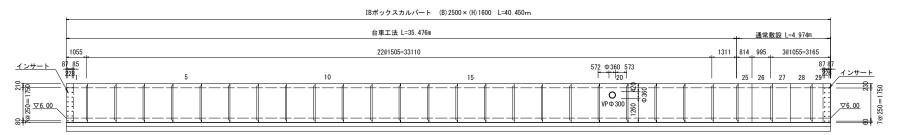
### 5/22 縮尺 普通河川砂田川河川改良工事 (2工区) 別 ボックスカルバート構造図 番号 / 普通河川砂田川 三原市沼田西町松江 三 原 市

## ボックスカルバート割付図





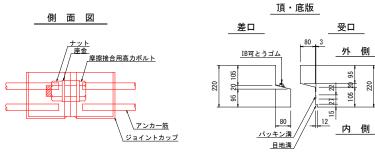
### 縦断図



### IB10ボックスカルバート (B) 2500×(H) 1600 製品数量表

IBIOホックスカルハート	(B) 2500×(H) 1600 製品数量表				
種 別	規格・寸法	単位	数量	備考	
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 1500	本	21	台車工法・IB可とうゴム	-
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 1350/750	本	1	台車工法・オスカット・斜切り	No. 1
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 1500	本	1	台車工法・IB可とうゴム・側壁開口中360	No. 20
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 1306	本	1	台車工法・IB可とうゴム・調整用	No. 24
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 600/1018	本	1	メスカット・斜切り・IB可とうゴム	No. 25
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 781/1199	本	1	オスカット・斜切り	No. 26
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 1350/750	本	1	メスカット・斜切り・IB可とうゴム	No. 27
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 1350/750	本	1	オスカット・斜切り	No. 28
IB10ボックスカルバート	(B) 2500 × (H) 1600 × (L) 1350/750	本	1	メスカット・斜切り・IB可とうゴム	No. 29
ボルト連結金具		組	8		
インサート		本	112		

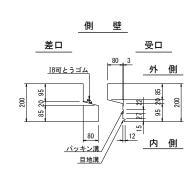
### ボルト連結部の構造(例)



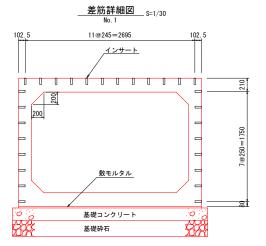


アンカー筋

平 面 図



継手部詳細図

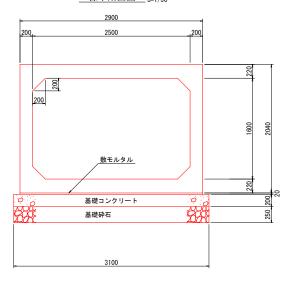


# 11@245=2695 <u>インサート</u> 敷モルタル

基礎砕石

\_\_\_\_差筋詳細図\_\_\_ S=1/30 No. 29

### \_\_標準断面図\_\_\_S=1/30

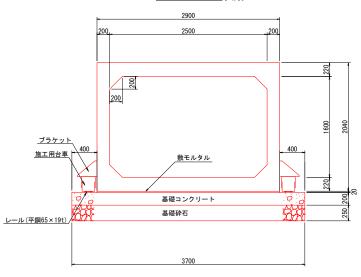


通常敷設 基礎材料		<4.974m当り>		
種別	規格・寸法	単位	数量	備考
敷モルタル		m3	0. 288	
基礎コンクリート		m3	3. 084	
基礎型枠		m2	1. 990	

RC-40 t=250

### 台車工法断面図<sub>S=1/30</sub>

m2 15. 419



### 台車工法 基礎材料数量表

台車工法 基礎材料数量表 <35.476m当り>					
種別	規格・寸法	単位	数量	備考	
敷モルタル		m3	2. 058		
基礎コンクリート		m3	26. 252		
基礎型枠		m2	14. 190		
基礎砕石	RC-40 t=250	m2	131. 261		

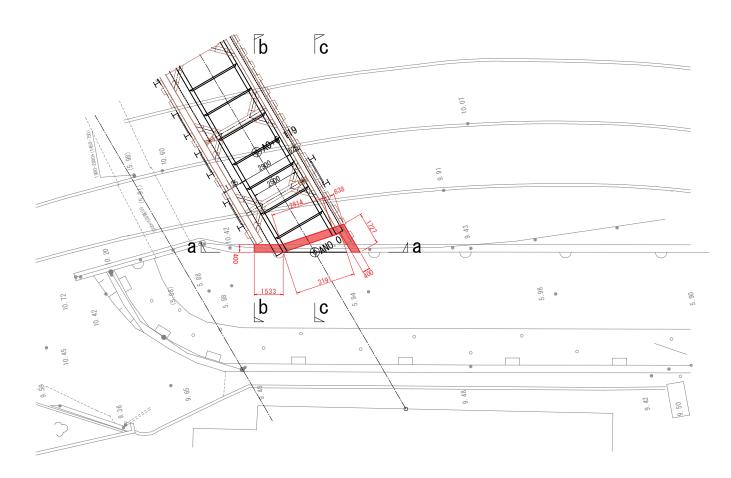
注)施工前に平板載荷試験等により必要地耐力を 確認すること(設計地盤反力103.429kN/m2)

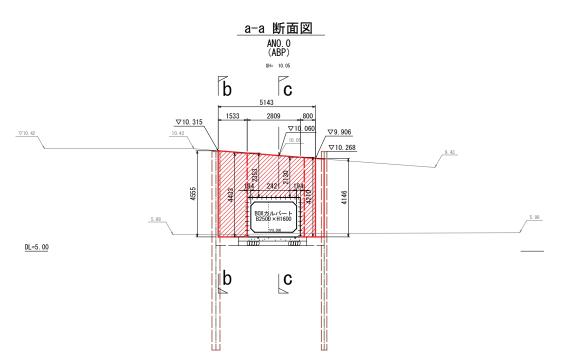
基礎砕石

図面番号	6/22	縮尺	
事業年度		令和7年度	
工事名	普通河川砂田川河川改良工事 (2工区)		
種別	ウィング構造図	(呑口部)	番号
路線名	普通河川砂田川		
工事箇所	三原市沼田西町松江		
	三	京市	ī

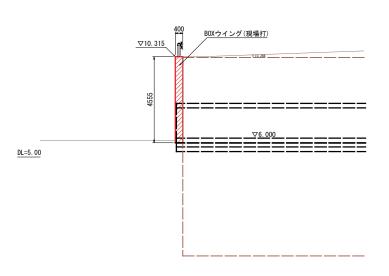
ウィング構造図	_ S=1/100 (A1)
(呑口部)	S=1/200 (A3)

### 平面図

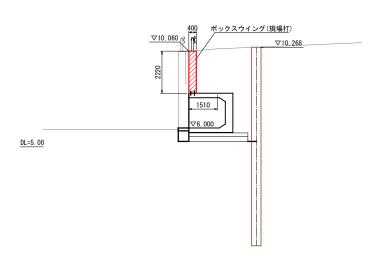




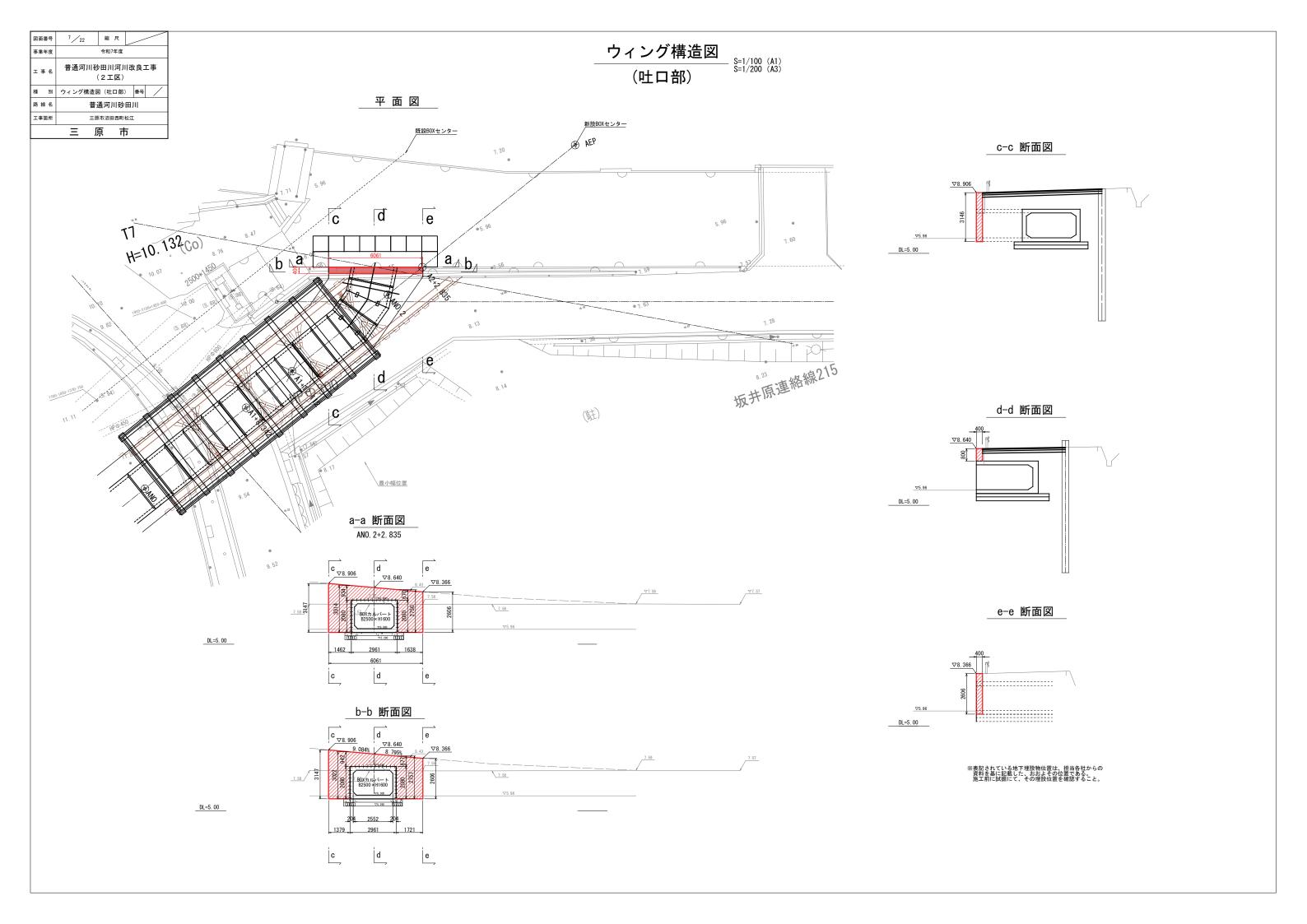
b-b 断面図

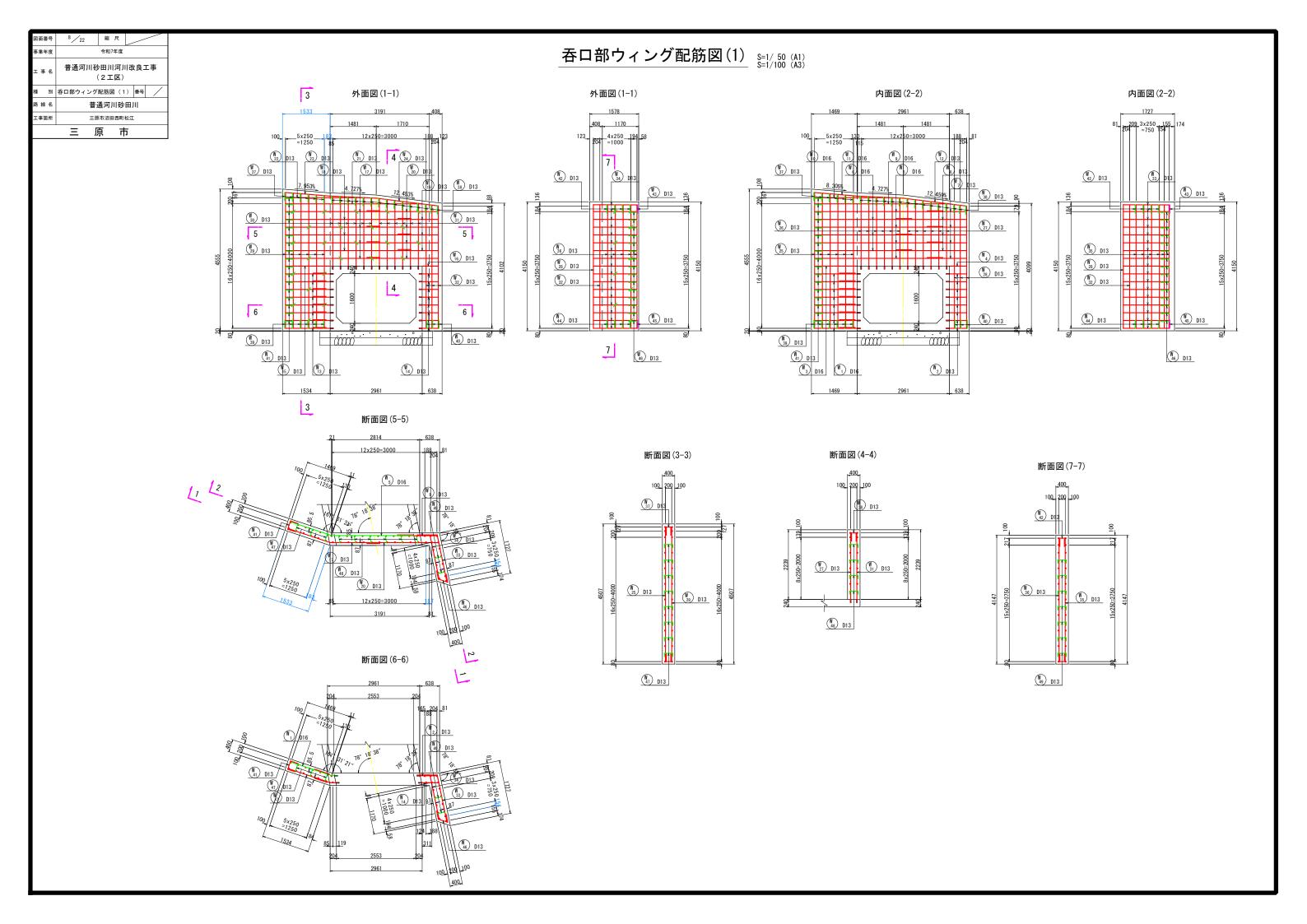


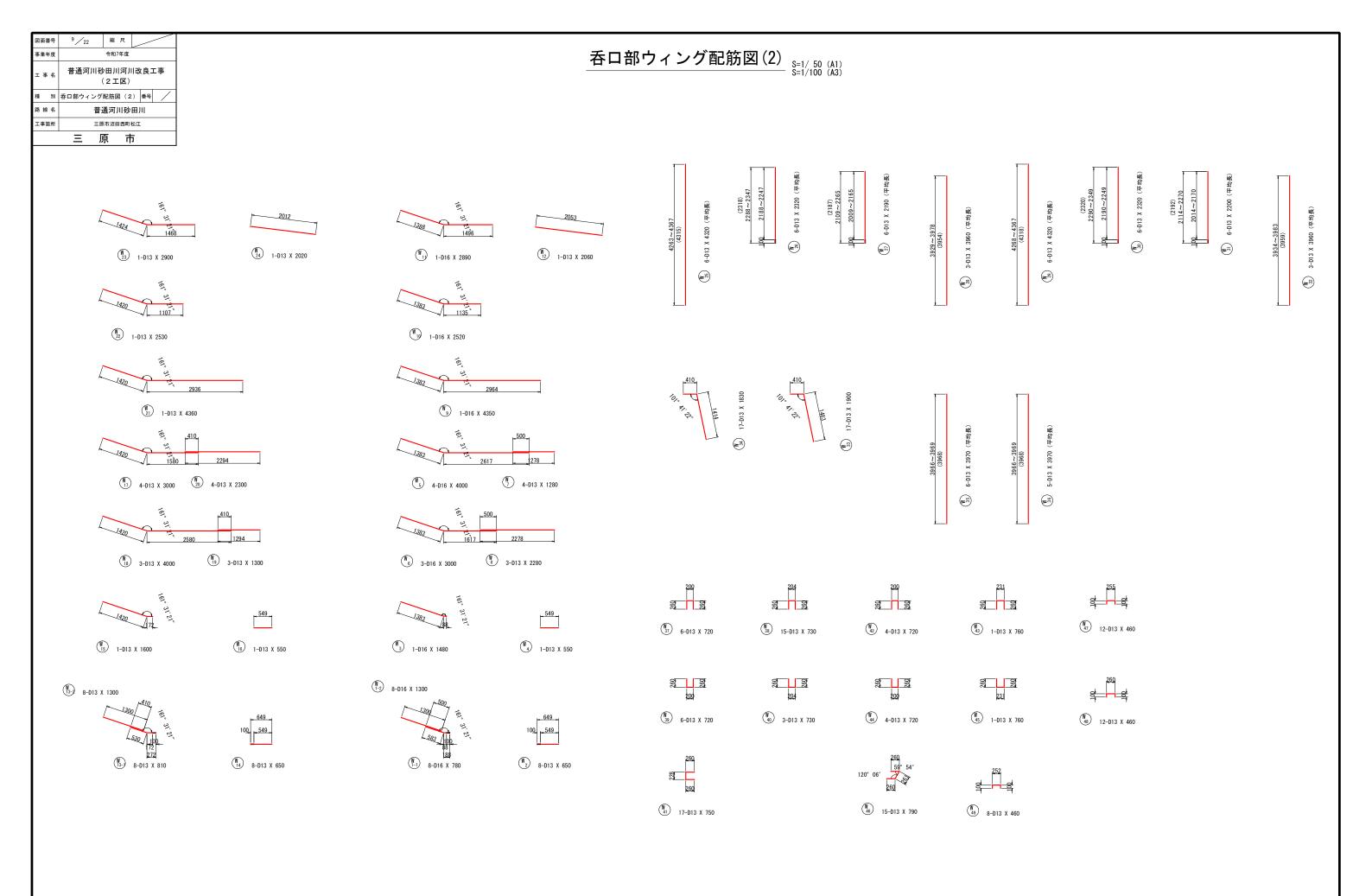
c-c 断面図



※表記されている地下埋設物位置は、担当各社からの 資料を基に記載した、おおよその位置である。 施工前に封握にて、その押設位置を確認すること





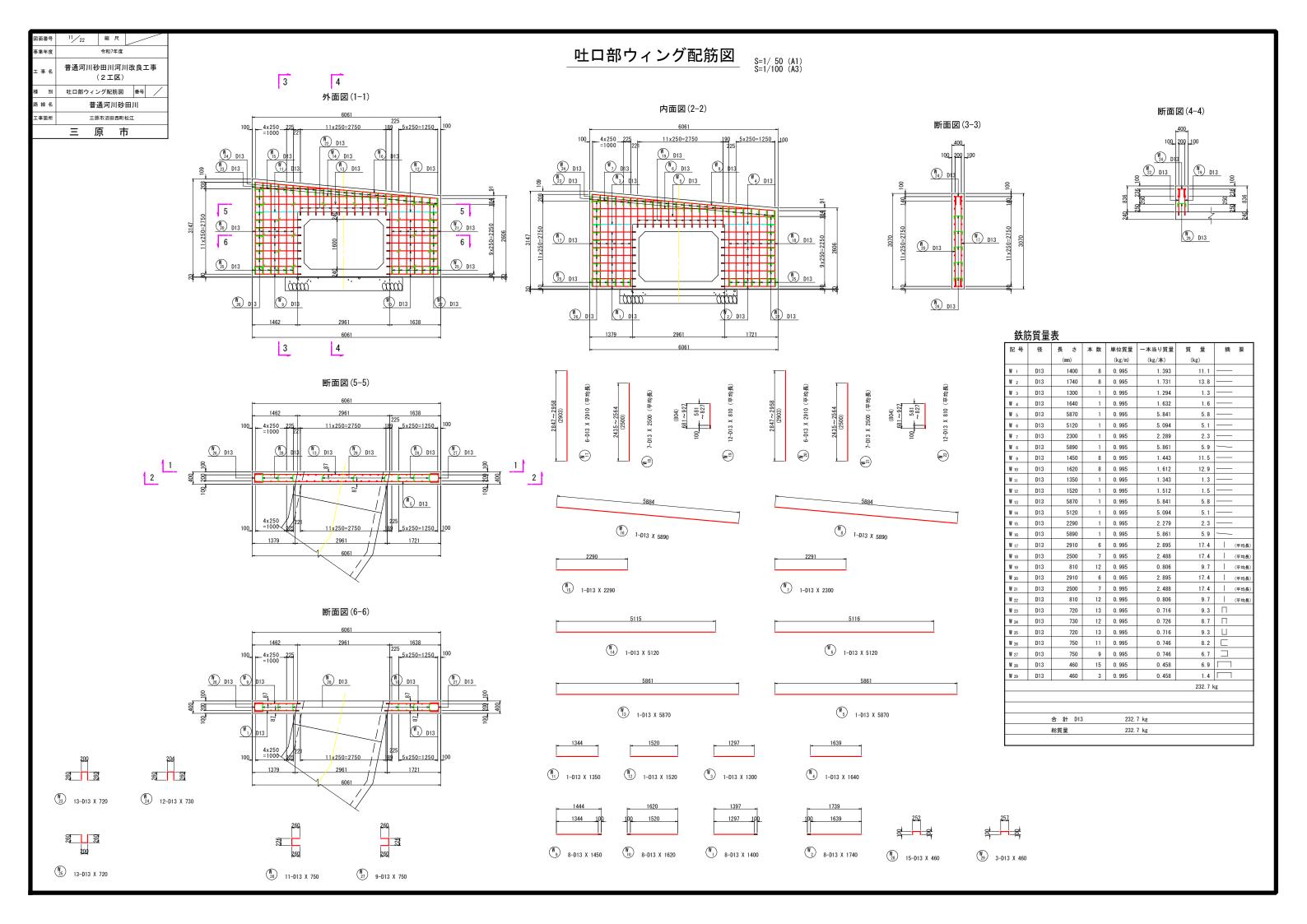


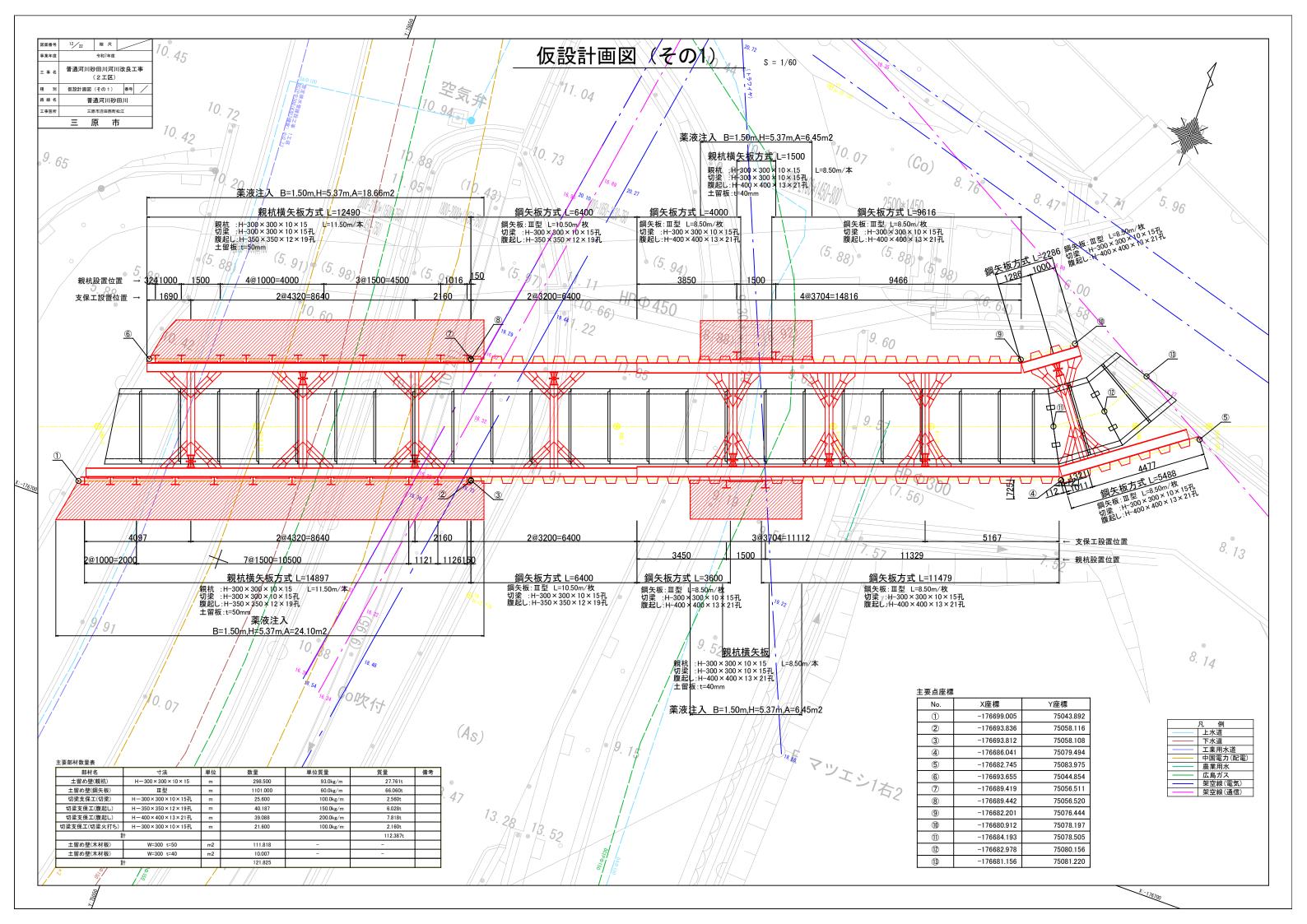
図面番号	10/22	縮」	R	_		
事業年度	令和7年度 普通河川砂田川河川改良工事 (2工区)					
工事名						
種 別	呑口部ウィング	配筋図	(3)	番号		
路線名	普通河川砂田川 三原市沼田西町松江					
工事箇所						
	三见	亰	市			

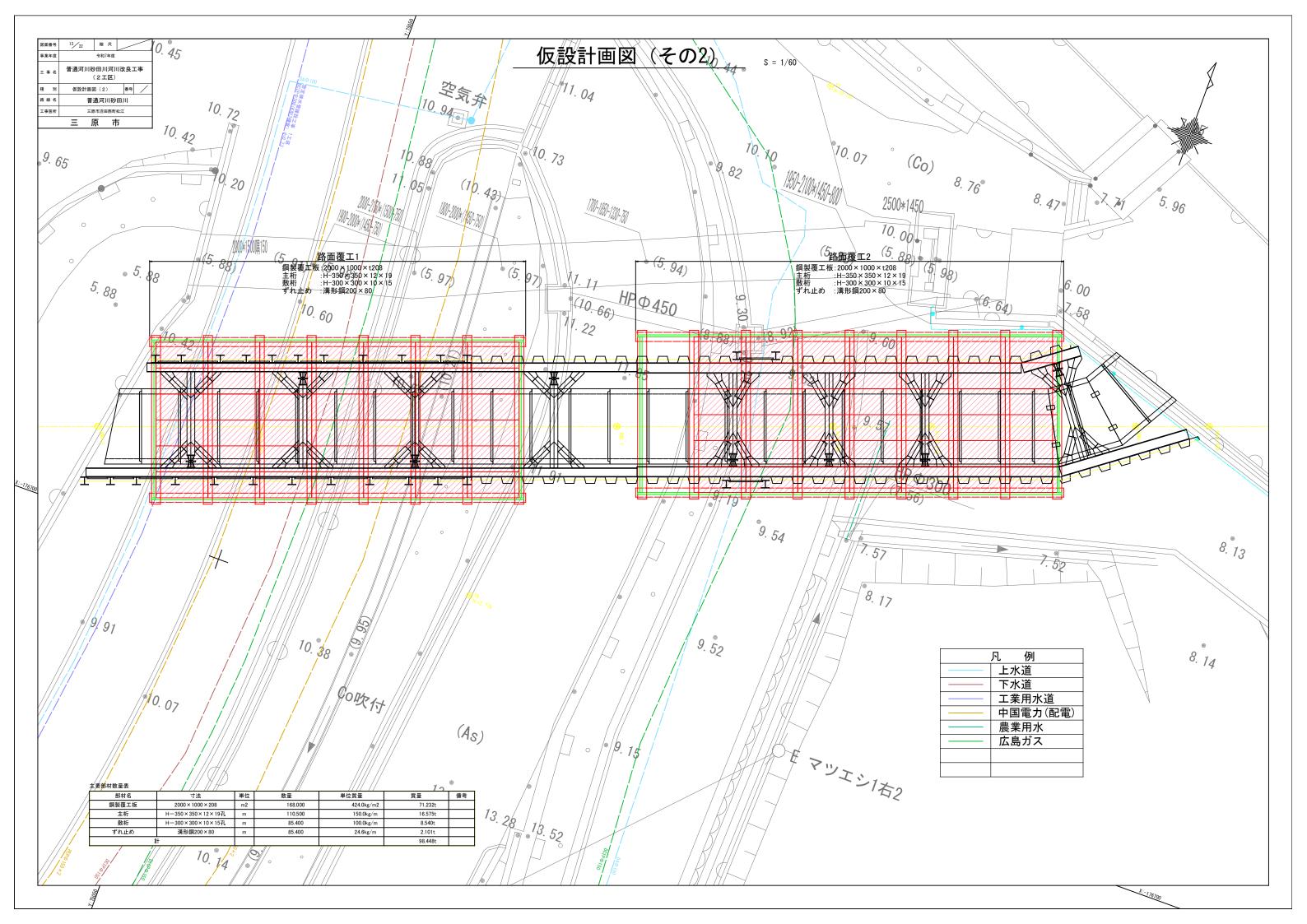
# 呑口部ウィング配筋図(3)

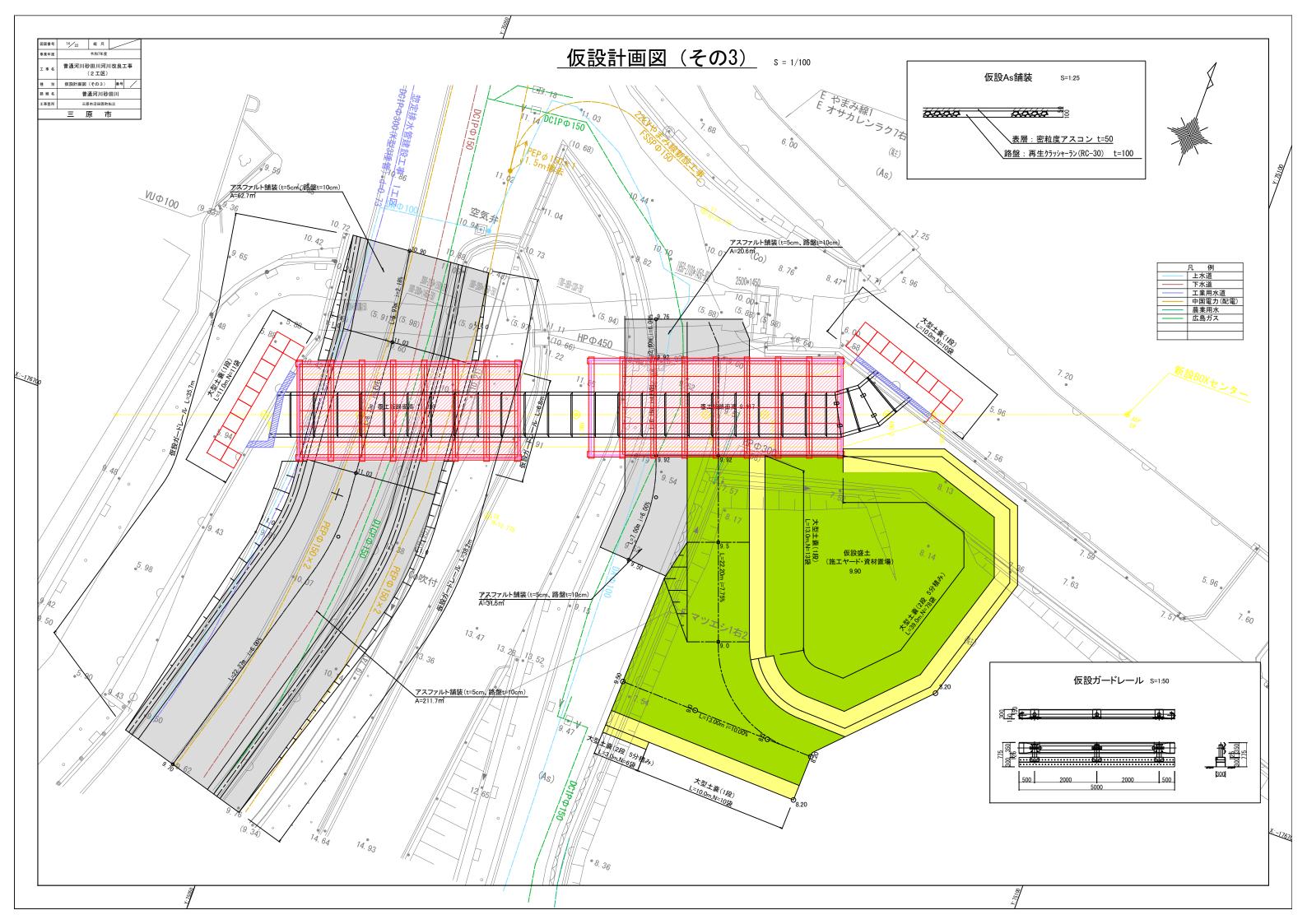
### 鉄筋質量表

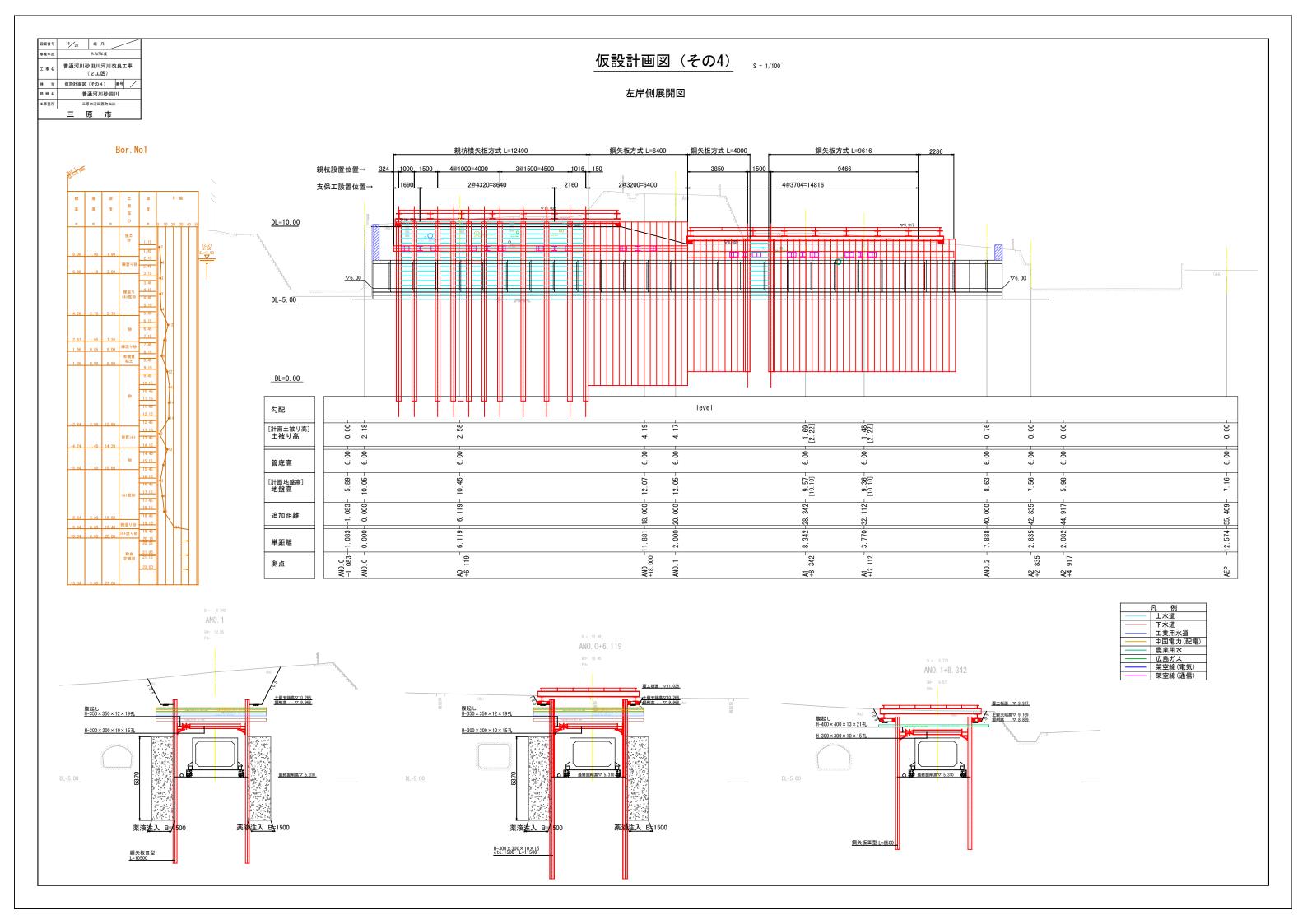
記号	径	長さ	本 数	単位質量	一本当り質量	質 量	摘	要	
		(mm)		(kg/m)	(kg/本)	(kg)	_		
W 1-1	D16	780	8	1.56	1. 217	9. 7	_		
W 1-2	D16	1300	8	1. 56	2. 028	16. 2	_		
W 2	D13	650	8	0. 995	0. 647	5. 2	_		
W 3	D16	1480	1	1. 56	2. 309	2. 3			
W 4	D13	550	1	0. 995	0. 547	0.5	_		
W 5	D16	4000	4	1.56	6. 240	25. 0	_		
W 6	D16	3000	3	1.56	4. 680	14. 0	$\sim$		
W 7	D13	1280	4	0.995	1. 274	5. 1			
W 8	D13	2280	3	0.995	2. 269	6.8	_		
W 9	D16	4350	1	1.56	6. 786	6.8	_		
W 10	D16	2520	1	1.56	3. 931	3.9	_		
W 11	D16	2890	1	1.56	4. 508	4. 5	_		
W 12	D13	2060	1	0.995	2. 050	2.1	_		
W 13-1	D13	810	8	0. 995	0.806	6.4	_		
W 13-2	D13	1300	8	0. 995	1. 294	10.4	_		
W 14	D13	650	8	0.995	0. 647	5. 2	_		
W 15	D13	1600 550	1	0.995	1. 592	1.6			
W 16	D13	3000	1	0. 995	0. 547	0.5	_		
W 17	D13	4000	3	0. 995 0. 995	2. 985 3. 980	11.9			
W 18	D13	1300	3	0. 995					
W 19	D13	2300	4	0. 995	1. 294 2. 289	3. 9 9. 2			
W 20	D13	4360	1	0. 995	4. 338	4. 3			
W 22	D13	2530	1	0.995	2. 517	2. 5	_		
W 23	D13	2900	1	0. 995	2. 886	2. 9	_		
W 24	D13	2020	1	0. 995	2. 010	2.0			
W 25	D13	4320	6	0. 995	4. 298	25. 8	1	(平均長)	
W 26	D13	2320	6	0.995	2. 308	13. 8	i	(平均長)	
W 27	D13	2190	6	0.995	2. 179	13. 1	i	(平均長)	
W 28	D13	3960	3	0.995	3. 940	11.8	i	(平均長)	
W 29	D13	4320	6	0. 995	4. 298	25. 8	i	(平均長)	
W 30	D13	2320	6	0. 995	2. 308	13. 8	i	(平均長)	
W 31	D13	2200	6	0. 995	2. 189	13. 1	Ī	(平均長)	
W 32	D13	3960	3	0. 995	3. 940	11.8	ī	(平均長)	
W 33	D13	1900	17	0. 995	1. 891	32. 1	٦		
W 34	D13	1830	17	0. 995	1. 821	31.0	٦		
W 35	D13	3970	6	0. 995	3. 950	23. 7	-	(平均長)	
W 36	D13	3970	5	0. 995	3. 950	19. 8	-	(平均長)	
W 37	D13	720	6	0. 995	0. 716	4. 3	П		
W 38	D13	730	15	0. 995	0. 726	10. 9	П		
W 39	D13	720	6	0. 995	0. 716	4. 3	Ц		
W 40	D13	730	3	0. 995	0. 726	2. 2	Ш		
W 41	D13	750	17	0. 995	0. 746	12. 7			
W 42	D13	720	4	0. 995	0. 716	2. 9	П		
W 43	D13	760	1	0. 995	0. 756	0.8	П		
W 44	D13	720	4	0. 995	0. 716	2. 9	Ц		
W 45	D13	760	1	0. 995	0. 756	0.8	Ш		
W 46	D13	790	15	0. 995	0. 786	11.8			
W 47	D13	460	12	0. 995	0. 458	5. 5			
W 48	D13	460	12	0. 995	0. 458	5. 5			
W 49	D13	460	8	0. 995	0. 458	3. 7			
	478.7 kg								
A #1 N/A									
	合計 D16 82.4 kg D13 396.3 kg								
			,						
		総質量		4/8.	7 kg				

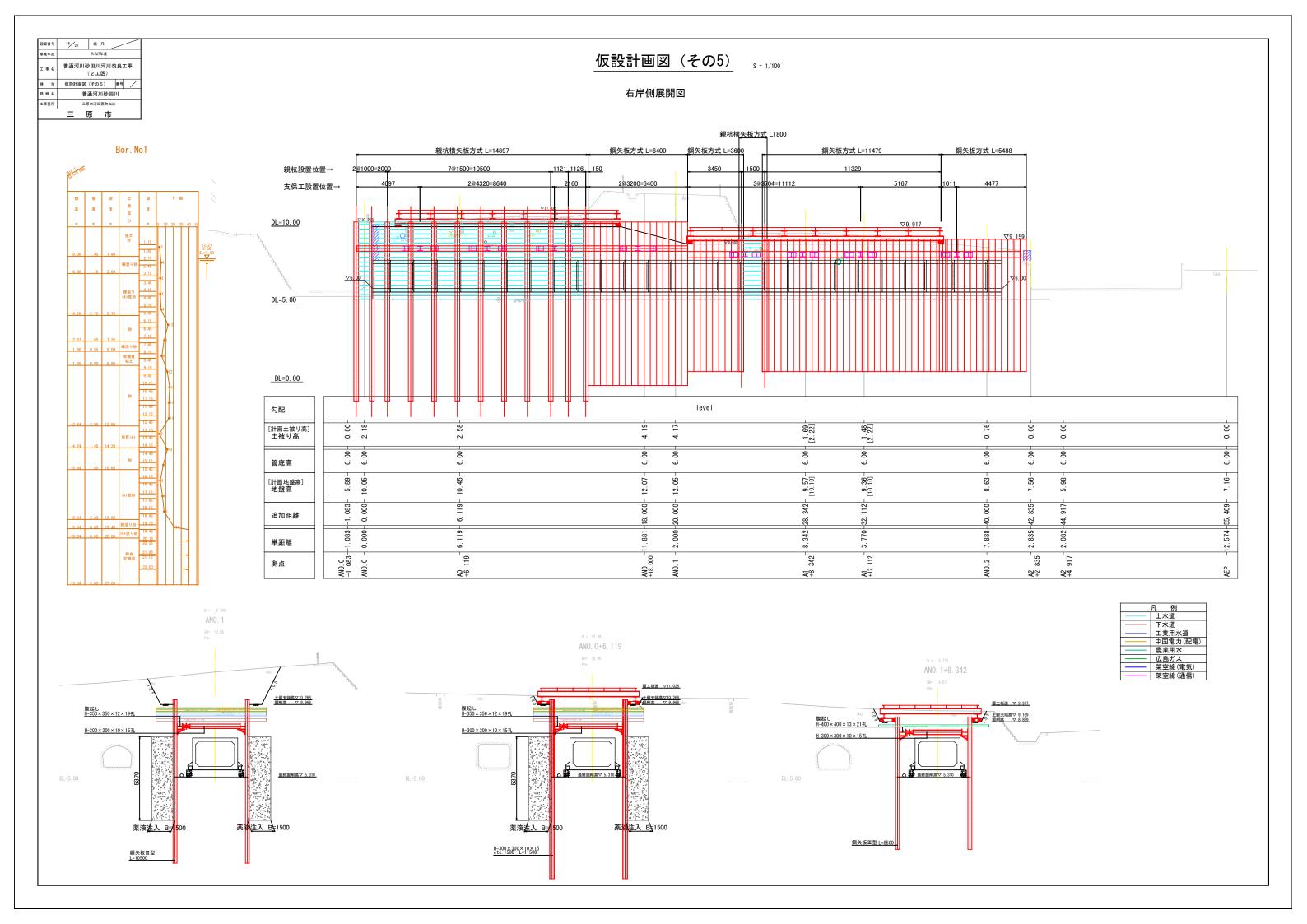


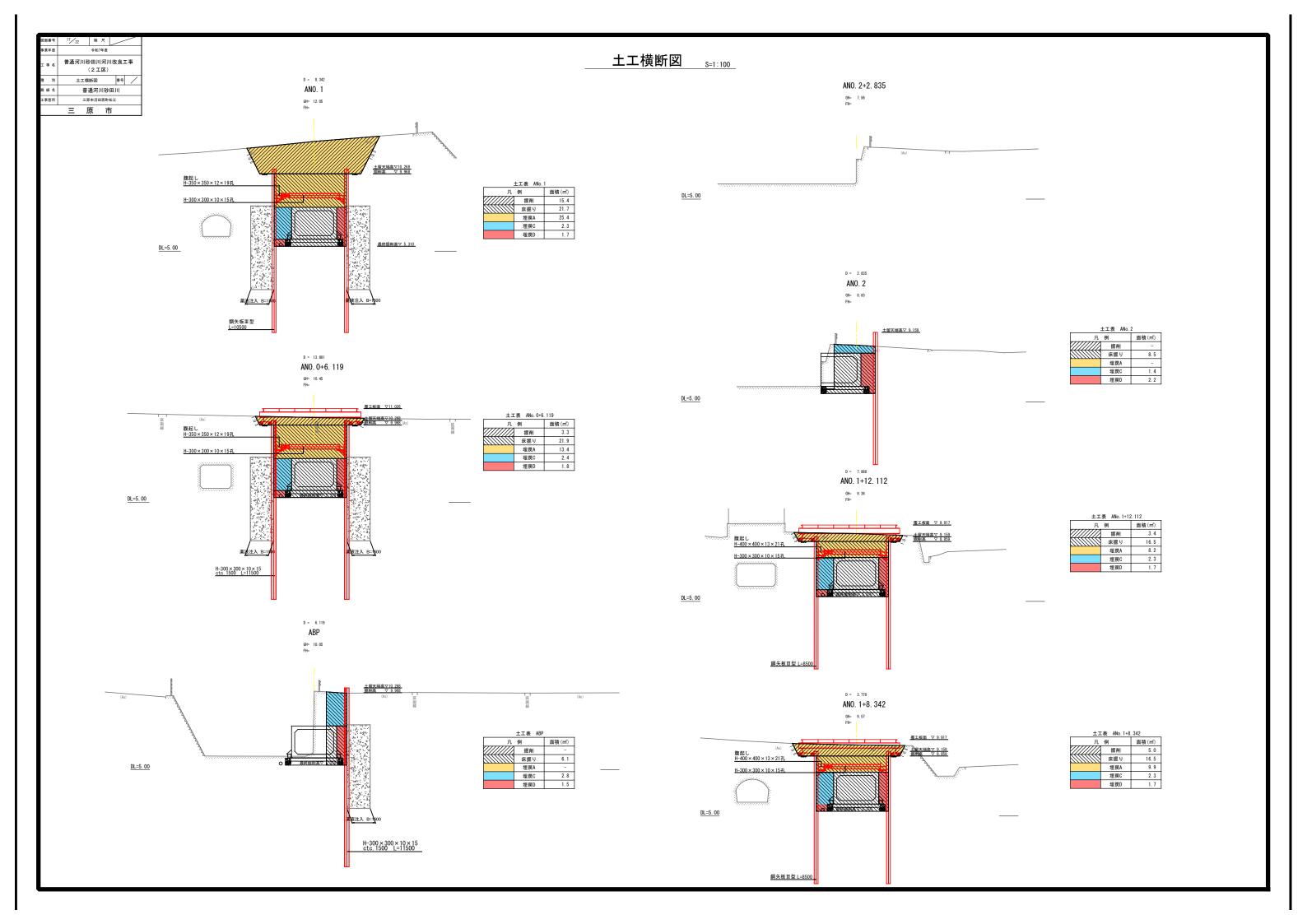


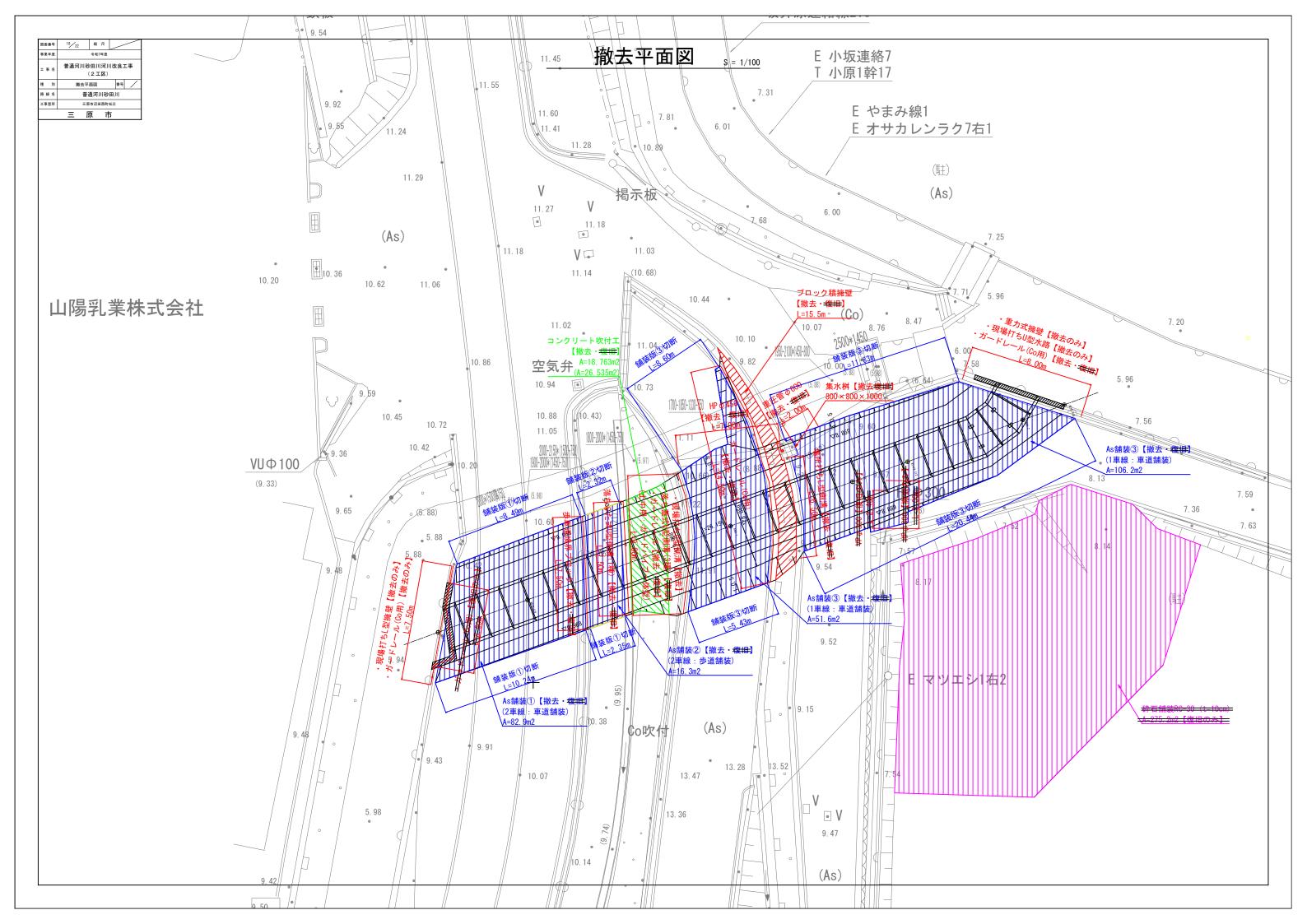


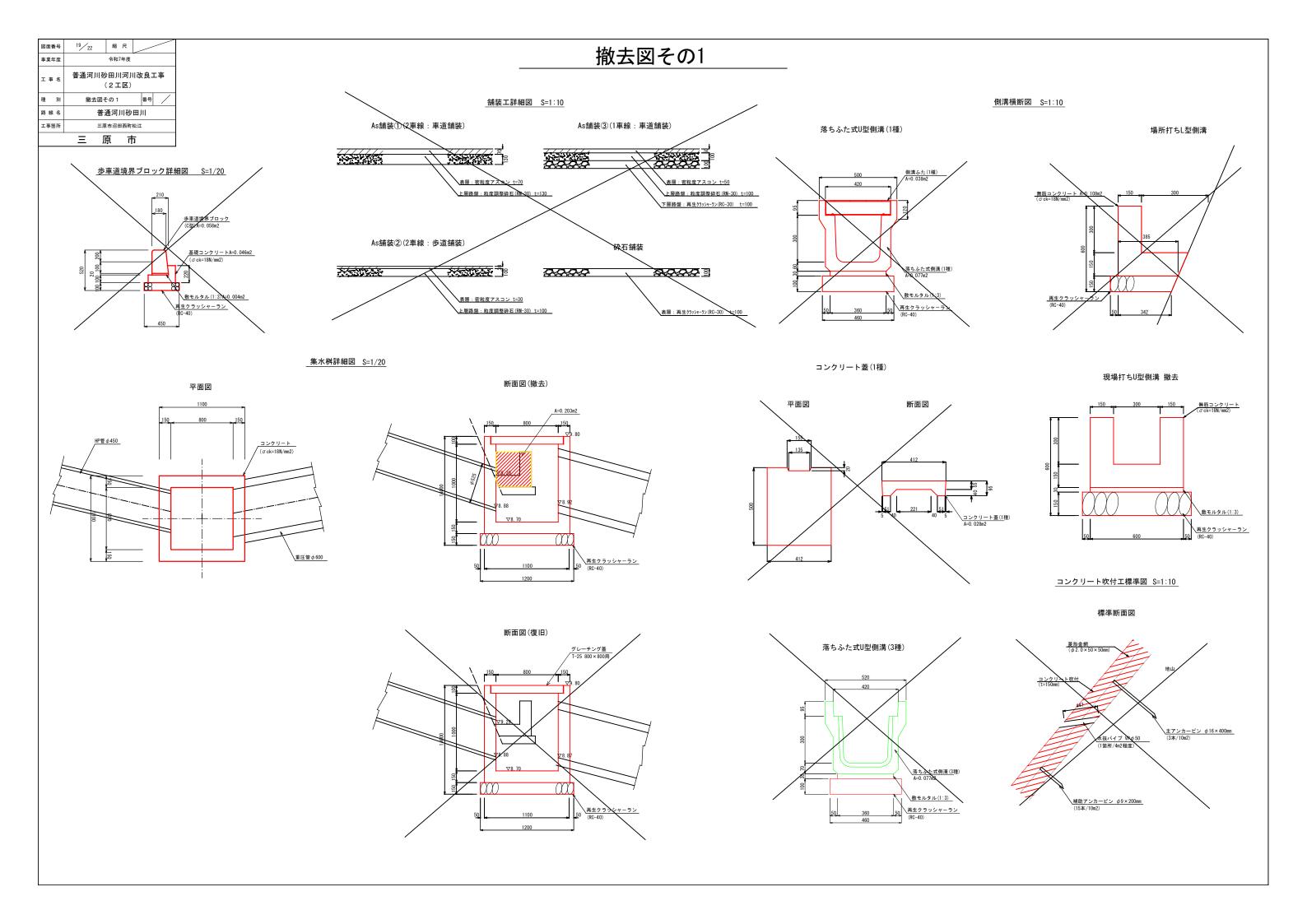


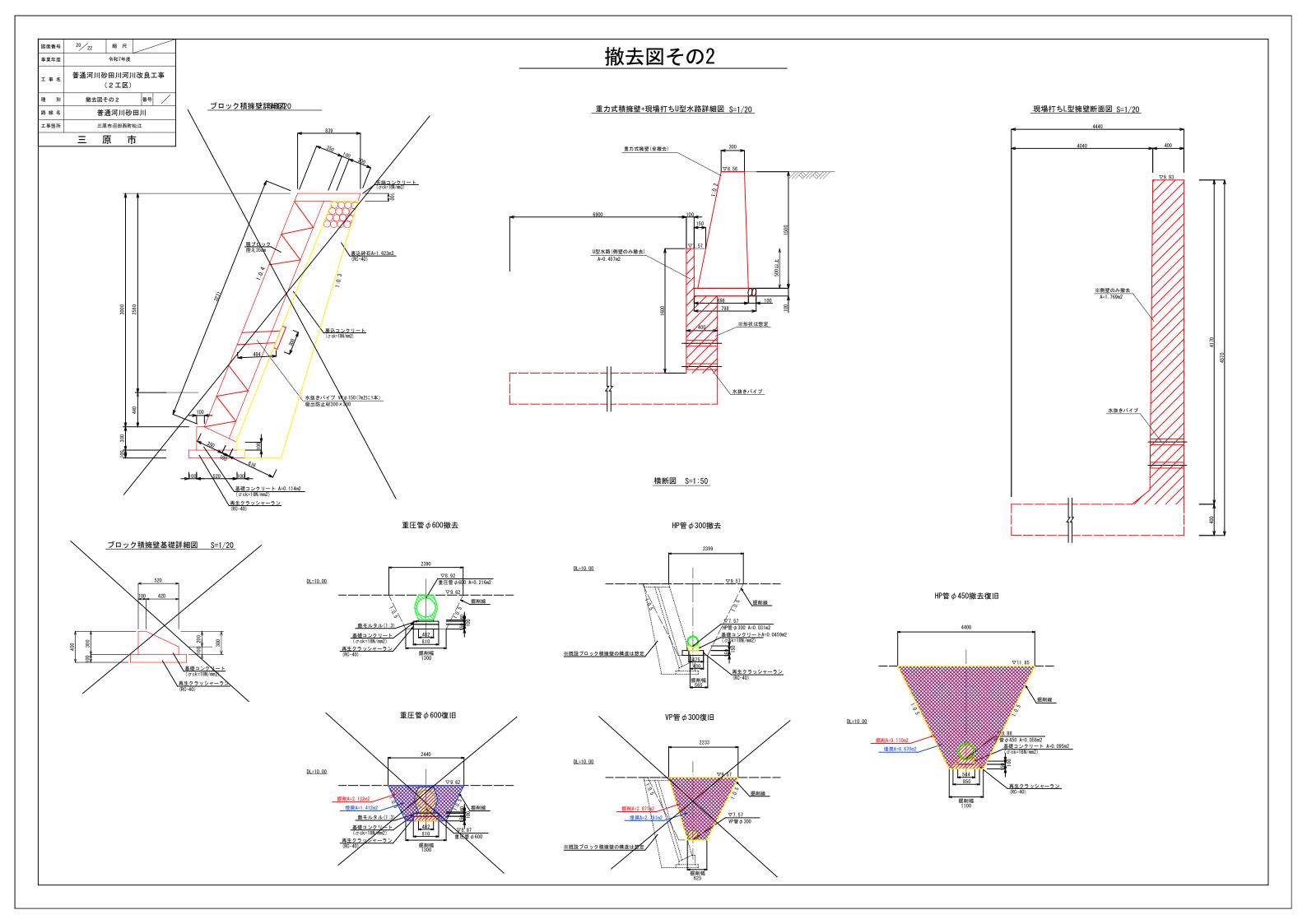


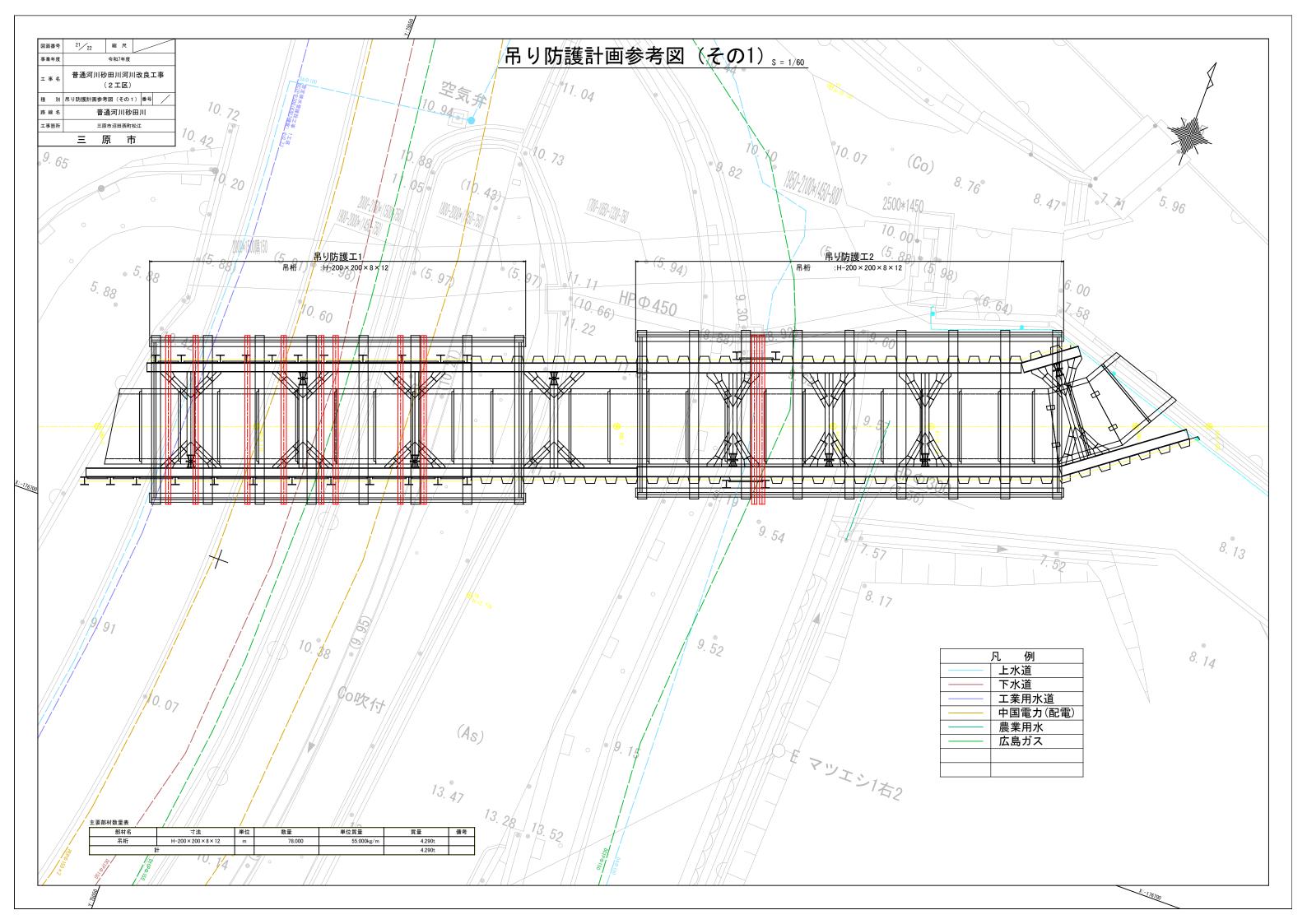


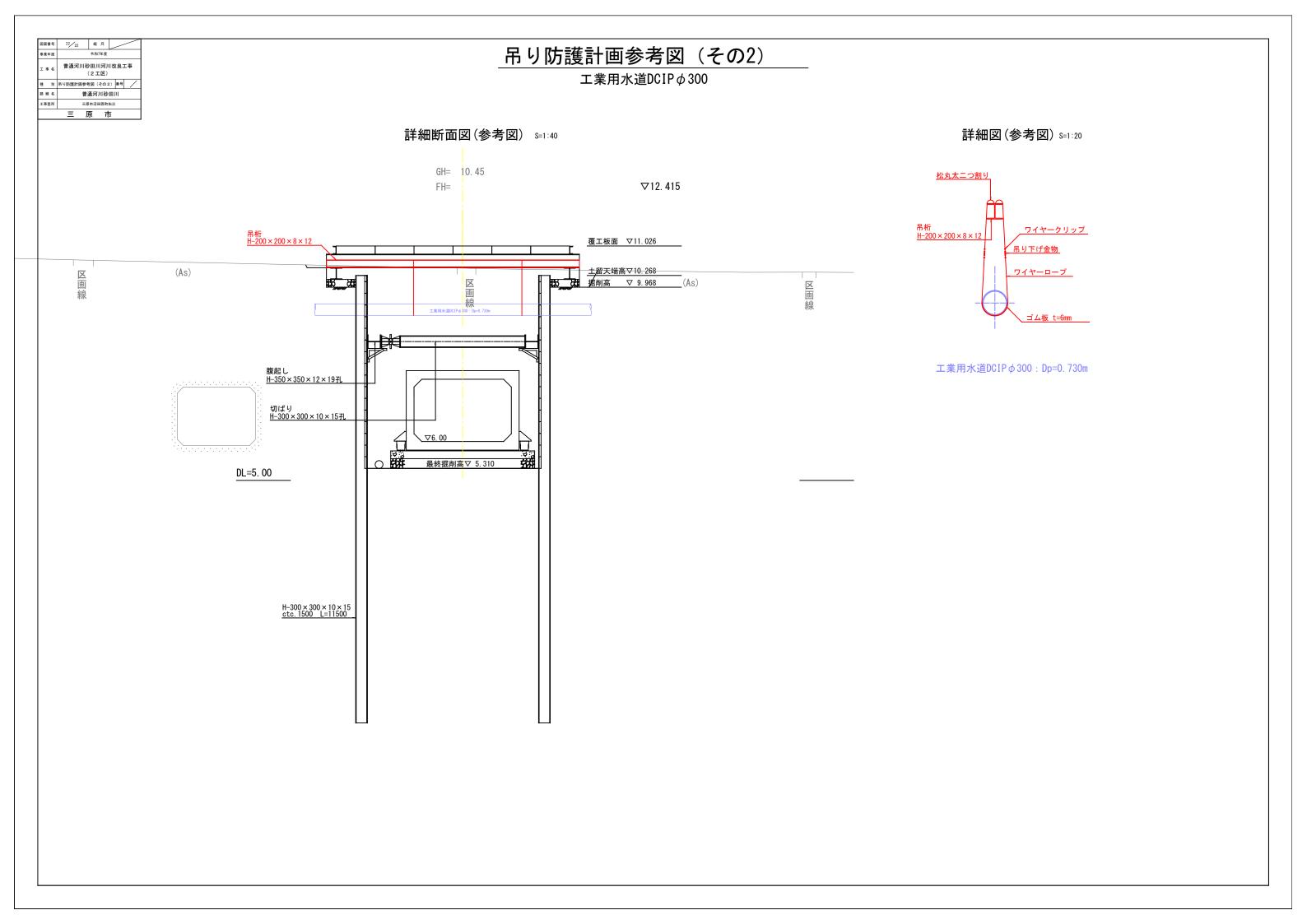












# 参考資料

-普通河川砂田川河川改良工事(2工区)-

# 総括情報表

変更回数 適用単価地区	0   59 三原市		≪凡例≫ Co ···コンクリート	Acアフフマルト
単価適用日	00-07. 10. 01 (0)		DT ・・・ダンプトラック	BH・・・バックホウ
			CC ・・・クローラクレーン RTC・・・ラフテレーンクレー	TC・・・トラッククレーン -ン
34 VV # 44-7	(A) H. ( (A)			
諸経費体系	1 公共(一般)			
工種	当世代 04 道路改良工事	前世代		
施工地域・工事場所区分	00 補正なし			
復興補正区分 週休補正区分	00 補正なし   09 閉所型・月単位			
現場事務所等の貸与区分	00 補正なし			
Ⅰ C T 補正区分   冬期補正係数	00 補正なし   00 補正なし			
緊急工事区分	00 通常工事 0%			
前払金支出割合区分 契約保証区分	00 補正無し   01 金銭的保証(0.04%)			
	算員等の現場労働者にかかる経費として,労務費の 安全訓練等に要する費用等)が必要であり,本税		1	
事業有負担額、方務官理算、の一部として率計上してい		R昇 いよし4vりと 沈伽目 埋貫寺		

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費					X1000
道路改良					Y1E01 レベル1
<b>超期以</b> 以					7721
	1	式			
カルバート工					Y1E0108 レベル2
	1	式			
作業土工	1	74			Y1E010801 レベル3
古·相 20 (相 40 )	1	式			Y1E01080101レベル4
床掘り(掘削) 土砂					Y1E01080101 D \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
1.49					
	210	m3			
掘削					SPK25040001 00
土砂 オープンカット 押土無し					
障害無し 5,000m3未満	210	9			│ │ 単第0 -0001 表
床掘り	210	m3			<u> </u>
土砂					11101000102
	720	m3			
床掘り しては、1年10世					SPK25040015 00
土砂 標準 切梁腹起式 障害有り					
リ	720	m3			単第0 -0002 表
埋戻し	120	mo			Y1E01080103レベル4
土砂					
最小埋戻幅4m以上					
	480	m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
埋戻し	7,1	1 1	1 Heed		SPK25040020 00
最小埋戻幅4m以上	400	9			光体0 0000 丰
埋戻し	480	m3			単第0-0003 表 Y1E01080103レベル4
土砂					11E01000103 V 47V4
最大埋戾幅1m以上4m未満					
	90	m3			
埋戻し					SPK25040020 00
最大埋戻幅1m以上4m未満					
取入埋庆帰1111以上411木個	90	m3			単第0 -0004 表
埋戻し	00	ino			Y1E01080103レベル4
土砂					
最大埋戾幅1m未満					
<b>押</b> 声)	70	m3			CDV05040000 00
埋戻し					SPK25040020 00
最大埋戻幅1m未満					
NO STATE OF THE ST	70	m3			単第0 -0005 表
土砂等運搬					Y1E01011002レベル4
土砂(岩塊・玉石混り土含む)					
	010	9			
土砂等運搬	210	m3			SPK25040002 00
標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					51 K200 10002 00
DID区間無し 距離4.0km以下(3.0km超)					
	210	m3			単第0-0006 表
残土等処分					Y1E01011003レベル4
	210	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】	210	IIIO			#0041
「処分費等」の取扱いによる					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
建設発生土処分費					F0000000001 00
	210	m3			
プレキャストカルバート工	210	IIIO			Y1E010807 レベル3
					112010000
	1	式			V1P01000701 L
プレキャストボックス 2500×1600					Y1E01080701 レベル4
2500 \( \) 1000					
	5	m			
ボックスカルバート					SPK25040092 00
据付 1.25 <b≦2.5_1.25<h≦2.5 ボックスカルバート(各種)</b≦2.5_1.25<h≦2.5 					
ハックスカルハート(合性)	5	m			単第0-0007 表
ボックスカルバート材料費	0	111			V0101 00
通常布設					
		D.			)\\\ \text{\text{fixe}} =
プレキャストボックス	1	式			単第0-0008 表 Y1E01080701レベル4
2500×1600 (台車工法)					11E01080701 D 3 1 1 2 1
2000/1000 (日十上区)					
	35	m			
横引工・据付工					V0001 00
	35	m			単第0-0009 表
台車用レール布設工					V0002 00
	0.5				光体0 0010 ==
台車用レール撤去工	35	m			単第0 -0010 表 V0003 00
口平川 / 加五工					10000
	35	m			単第0 -0011 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
台車組立・解体					V0004 00
	4	_1>			W ## 0 0010 -tr
ボックスカルバート材料費	1	式			単第0 -0012 表 V0102 00
台車工法					V0102 00
日本工位					
	1	式			単第0 −0013 表
コンクリート					SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB					
バックホウ(クレーン機能付)打設					)\\ \( \text{\text{fr}} \) \( \text{0.014} \) \( \text{t} \)
型枠	26	m3			単第0-0014 表 SPK25040159 00
一般型枠					5FK25040159 00
鉄筋・無筋構造物					
20143 MAJA 114 AZ 174	14	m2			単第0 −0015 表
基礎砕石					SPK25040034 00
砕石の厚さ22.5cmを超え27.5cm以下					
RC-40	101				¥ 4 001 C +
	131	m2			単第0 -0016 表 Y1E0106 レベル2
/推型工					11E0100 V \ \/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\
	1	式			
現場打ちウィング					Y1E010606 レベル3
<b>香口部</b>					
	-	<u>-</u>			
コンクリート	1	式			Y1E01060603 レベル4
鉄筋構造物 24-12-25(20)BB					115010000000000000000000000000000000000
以加III/E 1/2 21 12 20 (20) DB					
	8	m3			
コンクリート					SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB					
バックホウ(クレーン機能付)打設	0	0			光 年
	8	m3			単第0-0017 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋		, ,	1 ,,—		Y1E01060604レベル4
SD345_D16					
	0.08	t			
鉄筋工					SS000099 00
SD345_D16~D25					
一般構造物 [規]10t未満	0.08	t			単第0-0018 表
鉄筋	0.00	l l			平第0 -0018 衣 Y1E01060604レベル4
SD345_D13					11E010000047 : 7774
SD0 10_D10					
	0.40	t			
鉄筋工					SS000099 00
SD345_D13					
一般構造物 [規]10t未満					
Trd LL	0.40	t			単第0-0019 表
型枠					Y1E01060605レベル4
一般型枠					
	44	m2			
型枠	44	IIIZ			SPK25040159 00
一般型枠					SI NZOO TOTOO OO
鉄筋・無筋構造物					
	44	m2			単第0 -0015 表
現場打ちウィング					Y1E010606 レベル3
吐口部					
		_1>			
	1	式			V1F010C0C091 - 22 J 4
コンクリート 鉄筋構造物 24-12-25(20)BB					Y1E01060603レベル4
	4	m3			
コンクリート	1	mo			SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB					
バックホウ(クレーン機能付)打設					
	4	m3			単第0 -0017 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋	,,,		. !!		Y1E01060604レベル4
SD345_D13					
NI before	0. 23	t			7700000
鉄筋工					SS000099 00
SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満					
M文件户70 [AC] IUU不個	0. 23	t			単第0-0019 表
型枠	0.20	· · ·			Y1E01060605レベル4
一般型枠					11201000000
,					
	27	m2			
型枠					SPK25040159 00
一般型枠					
鉄筋・無筋構造物	97	0			₩ <b>卒</b> 0 0015 幸
構造物撤去工	27	m2			単第0-0015 表 Y1E0112 レベル2
特坦物版五工					TIEUTIZ V V/VZ
	1	式			
構造物取壊し工					Y1E011206 レベル3
) 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1	式			W.P.
コンクリート構造物取壊し					Y1E01120601レベル4
無筋構造物					
	38	m3			
構造物とりこわし工(無筋構造物)	50	IIIO			SDT00031 00
機械施工					
, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,					
	38	m3			単第0 −0020 表
コンクリート構造物取壊し					Y1E01120601レベル4
鉄筋構造物					
	0.1				
	21	m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
構造物とりこわし工(鉄筋構造物) 機械施工					SDT00033 00
	21	m3			単第0-0021 表
殻運搬 Co(無筋)構造物とりこわし					Y1E01150113レベル4
	38	m3			
殻運搬 Co(無筋)構造物とりこわし DID区間無し 運搬距離8.0km以下(5.7km超)					SPK25040155 00
	38	m3			単第0-0022 表
設処分 【殻種別】					Y1E01150114レベル4
	38	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
Co(無筋) 殼処分費					F0000000002 00
	96	t			
殻運搬 Co(鉄筋)構造物とりこわし		t			Y1E01150113レベル4
	21	m3			
殻運搬 Co(鉄筋)構造物とりこわし DID区間無し 運搬距離3.3km以下(1.6km超)					SPK25040155 00
DIDE HIM C ENKEPHEO. OMINA   (I. OMINE)	21	m3			単第0-0023 表
殻処分 Co(鉄筋)構造物とりこわし					Y1E01150114レベル4
	21	m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
【直接工事費に含まれる処分費等】		, ,			#0041
「処分費等」の取扱いによる					
Co(有筋) 殼処分費					F0000000003 00
A DALL-HER Level Leve	49	t			
舗装版切断					Y1E01120602レベル4
アスファルト舗装版					
	70				
舗装版切断	70	m			SPK25040307 00
					SPK25040307 00
アスファルト舗装版厚15cm以下					
アクテルト舗表/M/字19Cill/A 「	70	m			単第0-0024 表
舗装版破砕	10	111			平分0 0024 表 Y1E01120603レベル4
アスファルト舗装版					11L011Z00037 774
7 7 7 7 1 HILLSK/IX					
	257	m2			
舗装版破砕					SPK25040306 00
アスファルト舗装版					
障害等無し 舗装版厚15cm以下					
	257	m2			単第0 −0025 表
殼運搬					Y1E01150113レベル4
舗装版破砕					
	13	m3			
<b>殼運搬</b>					SPK25040155 00
舗装版破砕					
DID区間無し 運搬距離3.5km以下(1.5km超)					
(m (n ()	13	m3			単第0-0026 表
殼処分 Athturate					Y1E01150114レベル4
舗装版破砕					
	1.0				
	13	m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
【直接工事費に含まれる処分費等】	<i>//</i> \=		1 1144		#0041
「処分費等」の取扱いによる					
As殼処分費					F0000000004 00
	20				
	30	t			Y1E01150114レベル4
成処力   スクラップ					11E01130114 D • \/\\\
	1	式			
【機器単体費】					#0046
スクラップ					F0000000006 00
	82	kg			
	02	Kg Kg			Y1E011201 レベル3
[5] [1] [N 五 工					11E011201 V 9V0
	1	式			
防護柵撤去(ガードレール)					Y1E01120101レベル4
土中建込					
r+=#.lm=n, EP - / / ^ P+=#.lm bd. L	9	m			22222127
防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去					SS000127 00
土中建込 A, B, C(支柱間隔4m)					
A, D, U(又作[同]][[]][[]][[]]	9	m			単第0 -0027 表
防護柵撤去(ガードレール)	3	III			Y1E01120101レベル4
コンクリート建込					/ / /
	30	m			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去 コンクリート建込	7,1	1 1-44	1 Heer		SS000127 00
A, B, C(支柱間隔2m)					NV 44
to the contract of the contrac	30	m			単第0-0028 表
仮設工 					Y1E0115 レベル2
	1	式			
工事用道路工					Y1E011501 レベル3
	1	式			
工事用道路盛土					Y1E01150101レベル4
	410	m3			
路体(築堤)盛土 施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 障害無し					SPK25040004 00
	410	m3			単第0 −0029 表
購入土					F0000000005 00
	540	m3			
仮設舗装					Y1E01150105レベル4
	327	m2			
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40					SPK25040235 00
	327	m2			単第0 -0030 表
表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm					SPK25040244 00
	327	m2			単第0 -0031 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
土のう	7, -				Y1E01150111レベル4
	128	袋			
大型土のう製作・設置(BH設置)	120	100			SHD10003 00
	128	袋			│ │ 単第0 -0032 表
大型土のう撤去	128	校			<u>単第0 -0032 衣</u> S1050057 00
設置作業半径_6m以下					5100001
設置面高さ3m≦H≦2m					
7#17 ( )	128	袋			単第0-0034 表
積込(ルーズ) 土砂					Y1E01010107レベル4
_L.\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\					
	590	m3			
積込(ルーズ)					SPK25040007 00
土砂					
土量50,000m3未満	590	m3			単第0 -0036 表
土砂等運搬	030	mo			Y1E01011002レベル4
土砂(岩塊・玉石混り土含む)					
土砂等運搬	590	m3			SPK25040002 00
(本) 寺座城 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					31 K25040002 00
DID区間無し 距離4.0km以下(3.0km超)					
	590	m3			単第0-0006 表
残土等処分					Y1E01011003レベル4
	590	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】		-			#0041
「処分費等」の取扱いによる					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
建設発生土処分費					F0000000001 00
	E00				
舗装版破砕	590	m3			Y1E01150108レベル4
アスファルト舗装版					11E01150106 V * 1/24
7 7 7 7 7 1 HIII 3Q/IQ					
	327	m2			
舗装版破砕					SPK25040306 00
アスファルト舗装版					
障害等無し 舗装版厚15cm以下	327				光
型型	321	m2			単第0-0025 表 Y1E01150113レベル4
舗装版破砕					TILOTIOOTIS VVT
HIR 200/ WATEA PT					
	16	m3			
設運搬					SPK25040155 00
舗装版破砕					
DID区間無し 運搬距離3.5km以下(1.5km超)	16	m3			単第0 -0026 表
殼処分	10	liio			Y1E01150114レベル4
舗装版破砕					
	16	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】					#0041
「処分費等」の取扱いによる					
As殼処分費					F0000000004 00
<b>助</b> 工两十	38	t			V1E011E00 1 00 1 0
路面覆工					Y1E011503 レベル3
	_ 1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
覆工板・覆工板受桁		,	, ,,–		Y1E01150305レベル4
	168	m2			
	100	III2			SHD10015 00
	168	. 9			│   単第0 -0037 表
   覆工板受桁及び覆工板受桁桁受賃料	108	m2			<u> </u>
設置面積700m2以下					
<b>西</b> 〒 4 〒 郊 4 ~ 1 ▼ 1 ▼ 1 ▼ 1 ▼ 1 ▼ 1 ▼ 1 ▼ 1 ▼ 1 ▼ 1	168	m2			単第0 -0038 表
覆工板受桁及び覆工板受桁桁受賃料 設置面積700m2以下					SHD10017 00
灰色四位70000200					
	168	m2			単第0-0039 表
覆工板・覆工板受桁設置・撤去 (電工大型器工程700 ANT)					SHD10029 00
(覆工板設置面積700m2以下) 設置					
WE.	168	m2			単第0-0040 表
覆工板・覆工板受桁設置・撤去					SHD10029 00
(覆工板設置面積700m2以下) 撤去					
	168	m2			単第0-0041 表
仮設ガードレール賃貸	100	III2			F0000000204 00
	92				
   土留・仮締切工	92				Y1E011504 レベル3
		[ ]			
   鋼矢板	1	式			Y1E01150402 レベル4
					11E01130402 V * \/V4
	123	枚			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鋼矢板圧入(Nmax≦25)					S0440 00
陸上施工 3型					
圧入長(m)_12以下(9超)					
	32	枚			単第0-0042 表
鋼矢板圧入(Nmax≦25)					S0440 00
陸上施工 3型					
圧入長(m)_9以下(6超)					
	91	枚			単第0-0045 表
鋼矢板引抜き					S0454 00
陸上施工 3型					
引抜長(m)_12以下(9超)					
	32	枚			単第0 -0046 表
鋼矢板引抜き					S0454 00
陸上施工 3型					
引抜長(m)_9以下(6超)					
	91	枚			単第0-0047 表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体					S0458 00
圧入 (Nmax≦25)					
III型					
	1	口			単第0-0048 表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体					S0458 00
引抜き					
III型					
	1	□			単第0-0049 表
鋼矢板3型賃料					S0850 00
1回使用					
供用日数92日					
	20	t			単第0-0050 表
H鋼杭					Y1E01150406レベル4
	27	本			
バイブロハンマ施工による打込み(H形鋼)					S0491 00
陸上施工 H形鋼 H300					
打込長11.2m					
	23	本			単第0-0051 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
バイブロハンマ施工による打込み(H形鋼)		7-12	— - іш	77.1%	S0491 00
陸上施工 H形鋼 H300					
打込長8.2m					
1,1,0,2431 ===	4	本			単第0 −0053 表
H型鋼300型賃料					S0850 00
1回使用					
供用日数92日					
	28	t			単第0 -0054 表
切梁・腹起し					Y1E01150414レベル4
	16	t			
切梁・腹起し設置,撤去					SHD10019 00
設置					
					))/ 6tts = 0 = -ts
(m)	16	t			単第0-0055 表
切梁・腹起し設置, 撤去					SHD10019 00
撤去					
	1.0	,			兴 <i>体</i> 20 00FC 幸
山留材賃料	16	t			単第0-0056 表 SHD10013 00
川笛竹貝科					2UD10012 00
	6	t			単第0-0057 表
山留材賃料	0	L L			SHD10013 00
四田72 其77					311010013 00
	8	t			単第0-0058 表
山留材賃料					SHD10013 00
	3	t			単第0 −0059 表
木矢板					F000000202 00
t=40					
	0.4	m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
木矢板					F0000000203 00
t=50					
LDML of the et al.	5. 6	m3			
補助地盤改良工					Y1I010108 レベル3
	1	式			
薬液注入	1	1			Y1I01010801レベル4
複相方式(2セット)					77.1
	56	式			
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式(2セット)					
総削孔長=7.5m					W/ fift a angle of
// / / / / / / / / / / / / / / / / / /	56	本			単第0-0060 表
防護施設工					Y1E011516 レベル3
	1	式			
吊り防護					Y4999 レベル4
	10	箇所			
吊り防護					V0301 00
	10	) 箇所			単第0-0061 表
交通管理工	10	固刀			甲房0-0001 衣 Y1E011521 レベル3
人是自任工					770
	1	式			
交通誘導警備員					Y1E01152101レベル4
	183	人			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
交通誘導警備員B		, ,	1 11-1		R0369 00
	100				
**直接工事費**	183	人			
#0020計=支給品等(材料),無償貸付					
運搬費					Z0004
運搬費					YZZ04 レベル2
ALIJAN,					133°1
Seed for the	1	式			
運搬費					YZZ04001 レベル3
	1	式			
仮設材運搬費	*				YZZ04001004レベル4
	213	t			S1000007 00
仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬 運搬距離 24.6km					51000007
製品長 12m以内					
	1	式			単第0 −0063 表
共通仮設費率分					Z0019
計算情報					
対象額					
率					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
**共通仮設費計**	<u> </u>	712	— — — — — — — — — — — — — — — — — — —	71C HX	VIII J
,从了本典,,					
**純工事費**					
現場管理費					
計算情報					
対象額········ 率·········					
**工事原価**					
↑ ↑ 上 <del>ず</del> /示   □ ↑ ↑					
一般管理費率分					前払補正率…
計算情報······ 対象額·······					
率					
契約保証費					
計算情報					
対象額					当初請対額
率··········					当初対象額
一般管理費計					
**工事価格**					
**消費税相当額**					
計算情報・・・・・					
計算情報······ 対象額·······					
率					

費目・工種・施工名称など     数量     単位       **工事費計**       **契約保証費計**	金額	備考
**契約保証費計**		
**契約保証費計**		

掘削

SPK25040001

単第0-0001 表

土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満 m3当り 機械構成比: 労務構成比: 37.91% 材料構成比: 19.37% 市場単価構成比: 標準単価: 42.72% 0.00% 331. 59000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00128 標準型・超低騒音型・排3 標準型・超低騒音型・排3 42.72% MTPT00128 山積0.8/平積0.6m3 山積0.8/平積0.6m3 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 37, 91% RTPT00006 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 19.37% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 十砂 オープンカット A=1B=1押土無し 障害無し C=2D=1E=35,000m3未満

床掘り

SPK25040015

単第0-0002 表

土砂 標準 切梁腹起式 障害有り m3当り 標準単価: 機械構成比: 73.89% 材料構成比: 市場単価構成比: 13.39% 0.00% 526. 91000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) 〈賃〉バックホウ(クローラ型) バックホウ KTPC00018 クローラ型 山積0.8m3(平積0.6) 12.72% KTPT00018 山積0.8m3(平積0.6m3) 排1~3,2011,2014 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 43, 40% RTPT00002 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 30.49% RTPT00006 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 13.39% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 十砂 標準 A=1 B=1 切梁腹起式 障害有り C=4D=2E=1-(全ての費用)

埋戻し

SPK25040020

単第0-0003 表

頁0 -0023

最小埋戻幅4m以上 m3当り 標準単価: 39.67% 材料構成比: 17.38% 市場単価構成比: 0.00% 517. 19000 単価(積算地区) 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) ブルドーザ ブルドーザ MTPC00156 普通・排2014 普通・排2014 34. 36% MTPT00156 15t級 15t級 〈賃〉バックホウ(クローラ型) バックホウ KTPC00018 山積0.8m3(平積0.6) クローラ型 8, 59% KTPT00018 排1~3,2011,2014 山積0.8m3(平積0.6m3) 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 39.67% RTPT00006 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 17.38% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 最小埋戻幅4m以上 -(全ての費用) A=1 D=1

埋戻し

SPK25040020

単第0-0004 表

理戻し こうしゅうしゅう		5040020		単第0 −(	1004 表	
	最大埋戻幅1m以	上4m未満			1	m3 当り
機械構成比: 9.29% 労務構成比:	82.13% 材	料構成比: 8.5	58% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	2,025.10000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(	(東京地区)	単価(東京地区)	備考
〈賃〉バックホウ(クローラ型)	110771-	1 10 - 1 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 1	バックホウ	<del>,,,,,,</del>	1 11 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6)	7. 79%		クローラ型			KTPT00018
排1~3, 2011, 2014	1.13/0		山積0.8m3(平積0.6m3)			
19F1 - 3, 2011, 2014			四項(0.0m3 (十項(0.0m3)			
〈賃〉振動ローラ(ハンドガイド式)			   振動ローラ(舗装用)		-	KTPC00070
	1 410/					
質量0.5~0.6t	1.41%		[ハンドガイド式]			KTPT00070
			質量0.5~0.6t			
〈賃〉タンパ(ランマ)			タンパ及びランマ			KTPC00020
質量60~80kg	0.09%		質量60~80kg			KTPT00020
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	40.17%					RTPT00002
特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
13/2011/2022	26. 27%		132011 2025			RTPT00001
	20.2170					
運転手(特殊)			   運転手(特殊)			RTPC00006
是和丁(N/M)	15. 69%					RTPT00006
	15.09/0					K1F100000
#V »-			   軽油パトロール給油			TTD 000010
軽油	0.450/		軽油ハトロール稲油			TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	8. 45%					TTPT00013
13			18			<u> </u>
ガソリン, レギュラー			ガソリンレギュラースタン	F		TTPC00014
スタンド渡し,スタンド給油	0. 13%					TTPT00014
積算単価			積算単価			EP001
•			I .			

埋戻し

SPK25040020

単第0-0004 表

頁0 -0025

最大埋戻幅1m以上4m未満 当り m382.13% 材料構成比: 8. 構成比 単価(積算地区) 機械構成比: 8.58% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 2, 025. 10000 代表機労材規格(積算地区) 最大埋戻幅1m以上4m未満 代表機労材規格(東京地区) -(全ての費用) 備考 単価(東京地区) D=1 A=3

埋戻し

SPK25040020

単第0-0005 表

生犬し		3040020		平第0 0000 次	
	最大埋戻幅1m未	満		1	m3 当り
機械構成比: 8.95% 労務構成比:			55% 市場単価構成比:	0.00% 標準単価:	
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京		備考
バックホウ(クローラ型)	114774	7 11 - 1 (12 (2) - 1 / 2	バックホウ(クローラ型)		MTPC00159
後方超小旋回・超低騒音・排2014	8. 37%		後方超小旋回・超低騒音・排	<b>⊭</b> 2014	MTPT00159
山積0.45/平積0.35m3	3.01,0		山積0.45/平積0.35m3		
Figure 15/   Igor come			Figs. 16/ Figs. come		
〈賃〉タンパ(ランマ)			タンパ及びランマ		KTPC00020
質量60~80kg	0. 58%		質量60~80kg		KTPT00020
员至00 00Mg	0.00/0		Q至00 OVINS		1111100020
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	53. 26%				RTPT00002
	00. 20/0				K11 100002
特殊作業員			特殊作業員		RTPC00001
	25. 42%		77%   未具		RTPT00001
	20.42/0				K11 100001
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
(中)(村)(木)	8, 82%		里料于(村外)		RTPT00006
	0.04/0				KIFIOOOO
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
背面   パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.72%		軽圧(四/、トローラレ和)四		TTPT00013
フ、トロー /レ和 (田, Z ~ 4KL/貝取 平和 田	۷. ۱۵/0				111100013
ガソリン, レギュラー			ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014
スタンド渡し,スタンド給油	0.83%				TTPT00014
一 スクン下後し,スクン下稲価	0.03/0				111100014
					EP001
7只开于			復光平		E1 001
A=4 最大埋戻幅1m未満			D=1 -(全ての費用	)	
双八生大帽			1 (主人の貧用	/	

埋戻し

SPK25040020

単第0-0005 表

頁0 -0027

最大埋戻幅1m未満 m3 当り 機械構成比: 8.95% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区) 

 87.50%
 材料構成比:
 3.55%
 市場単価構成比:
 0.00%

 構成比
 単価(積算地区)
 代表機労材規格(東京地区)

 標準単価: 3, 339. 70000 備考 単価(東京地区)

土砂等運搬

SPK25040002

単第0-0006 表

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離4.0km以下(3.0km超) m3当り 機械構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 40.44%14.89% 875. 29000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] MTPC00018T1 10t積級 44.67% 10t積級 MTPT00018T1 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) 運転手(一般) 運転手(一般) RTPC00007 40, 44% RTPT00007 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 14.89% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) A=1B=1土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し C=1D=1距離4.0km以下(3.0km超) E=13

ボックスカルバート

PC鋼材による縦締め無し

G=1

SPK25040092

単第0-0007 表

据付 1.25<B≤2.5 1.25<H≤2.5 ボックスカルバート(各種) 当り 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 機械構成比: 3.84% 19.95% 76. 21% 0.00% 159, 360, 00000 単価(積算地区) 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) ラフテレーンクレーン KTPC00014 25t吊, オペレータ付 「油圧伸縮ジブ型]25t吊 1.91% KTPT00014 排1~3,2011,2014 その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 5. 10% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 2.52% RTPT00009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 2.30% RTPT00001 その他(労務) その他(労務) ER009 ボックスカルバート別途計上 ボックスカルバート RC F0000000199 76. 21% B1500×H1500×L1500 T-25 TTPT00155 十被り0.2~3.0m 積算単価 積算単価 EP001 A=1据付 B=2製品長1.5m/個  $1.25 < B \le 2.5 \ 1.25 < H \le 2.5$ ボックスカルバート(各種) C=4D = 45【F】RCボックスカルバート(個) 基礎砕石+均しコンクリート E = 199F=1

H=1

-(全ての費用)

ボックスカルバート

SPK25040092

単第0-0007 表

据付 1.25<B≦2.5 1.25<H≦2.5 ボックスカルバート(各種) 当り 機械構成比: 3.84% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区) 19.95% 材料構成比: 76. 構成比 単価(積算地区) 76.21% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 159, 360. 00000 代表機労材規格(東京地区) 備考 単価(東京地区)

単価

ボックスカルバート材料費 通常布設

 $T-25 B2500 \times H1600 \times L600/1018$ 

T-25 B2500×H1600×L781/1199

 $T-25 B2500 \times H1600 \times L1350/750$ 

 $T-25 B2500 \times H1600 \times L781/1199$ 

 $T-25 B2500 \times H1600 \times L1350/750$ 

\*\*\* 単位当たり \*\*\*

メスカット・斜切り・IB可とうゴム

メスカット・斜切り・IB可とうゴム

メスカット・斜切り・IB可とうゴム

ボックスカルバート

ボックスカルバート

ボックスカルバート

ボルト連結金具

インサート

オスカット・斜切り ボックスカルバート

<u>オスカット・斜切り</u> ボックスカルバート

名称・規格など

V0101

単位

本

本

本

本

本

組

本

式

数量

1

1

1

1

1

8

112

1

頁0 -0031 単第0-0008 表 備考 金額

横引工・据付工 V0001

単第0-0009 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 11.4 特殊作業員 7.2 人 普通作業員 24.0 人 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 60t吊,オペレータ付 1.6 日 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 台車損料 0.6 H 諸雑費率 #01 % 6 \*\*\* 合計 \*\*\* 10 m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

台車用レール布設工

V0002

単第0-0010 表

\_\_\_\_\_名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 1.5 人 特殊作業員 3.0 人 普通作業員 3.0 人 諸雜費率 #01 3 % \*\*\* 合計 \*\*\* 50 m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

台車用レール撤去工

V0003

単第0-0011 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.8 人 特殊作業員 1.5 人 普通作業員 1.5 人 諸雜費率 #01 3 % \*\*\* 合計 \*\*\* 50 m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

台車組立 • 解体

V0004

単第0-0012 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 1.5 人 特殊作業員 3.0 人 普通作業員 3.0 人 トラック輸送費 4tトラック 式 1 トラッククレーン Tc・油圧伸縮ジブ型 時間 8 4.9t吊 諸雑費率 #01 % 3 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1

ボッカフカルバート材料弗

ボックスカルバート材料費	V0102				単第0-0013 表	
台車工法		1			1	式 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
ボックスカルバート		r				
T-25 B2500×H1600×L1500 台車工法	21	本				
IB可とうゴム						
ボックスカルバート						
T-25 B2500×H1600×L1350/750 台車工法	1	本				
オスカット・斜切り ボックスカルバート						
T-25 B2500×H1600×L1500 台車工法	1	本				
IB可とうゴム・側壁開口φ360	1	4				
ボックスカルバート						
T-25 B2500×H1600×L1306 台車工法	1	本				
IB可とうゴム・調整用	1					
19 (314)						
*** 単位当たり ***	1	式				
	1	1	1	1	1	

コンクリート

SPK25040157

単第0-0014 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設 m3当り 労務構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 機械構成比: 3.50% 34.96% 材料構成比: 61.54% 0.00% 36, 531, 00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 〈賃〉バックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 山積0.8m3(平積0.6) 吊能力2.9t 「クローラ型クレーン付】 KTPT00006 3.31% 排1~3,2011,2014 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t その他(機械) その他(機械) EK009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 10.07% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 9.38% RTPT00002 十木一般世話役 十木一般世話役 RTPC00009 7.04% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 6.40% RTPT00006 その他(労務) その他(労務) ER009 レディーミクストコンクリート指定品 牛コンクリート TTPC00003 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材20(25) 59.80% 高炉 24-12-25(20) W/C 55% TTPT00343 W/C(60%), 種別(高炉) 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1. 65% TTPT00013

コンクリート

SPK25040157

単第0-0014 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設 当り m3機械構成比: 34.96% 材料構成比: 61.54% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 36, 531. 00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 B=2 A=1C=318-8-25 (20) BB F=2 一般養生 -(全ての費用) T=1K=1

型枠

SPK25040159

単第0-0015 表

一般型枠 鉄筋・無筋構造物 当り m2機械構成比: 0.00% 労務構成比: 100.00% 材料構成比: 0.00% 市場単価構成比: 標準単価: 10, 100. 00000 0.00% 単価(積算地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 型わく工 型わく工 RTPC00010 46, 66% RTPT00010 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 25. 14% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 9.51% その他(労務) その他(労務) ER009 積算単価 積算単価 EP001 一般型枠 鉄筋・無筋構造物 A=1 B=1 C=1-(全ての費用)

基礎砕石

SPK25040034

単第0-0016 表

% 材料構成比: 2 構成比 単価(積算地区 4.88%	2.93%     市場単価構成比:     0.00%       )     代表機労材規格(東京地区)       バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)       その他(機械)	標準単価:単価(東京地区)	1,959.7000 備考 KTPC00018 KTPT00018 EK009
4.88%	バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3) その他(機械)	単価(東京地区)	KTPC00018 KTPT00018 EK009
	クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3) その他(機械)		KTPT00018  EK009  RTPC00002
	山積0.8m3(平積0.6m3) その他(機械)		EK009 RTPC00002
34. 69%	その他(機械)		RTPC00002
34. 69%			RTPC00002
34. 69%	普通作業員		
		1	RTPT00002
14. 64%	特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
13. 59%	運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
8.74%	土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
	その他(労務)		ER009
18. 36%	再生クラッシャーラン RC-40		TTPC00008 TTPT00008
4. 54%	軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
	18. 36%	14.64%       13.59%       2       2       2       3       4       4       5       6       7       8       7       8       8       8       8       8       8       8       8       8       9       8       9       18       18       18       18       19       10	14. 64%         13. 59%         基本子(特殊)         8. 74%         その他(労務)         再生クラッシャーラン RC-40         軽油パトロール給油

基礎砕石

SPK25040034

単第0-0016 表

砕石の厚さ22.5cmを超え27.5cm以下 当り m2RC-40 機械構成比: 72. 16% 材料構成比: 22.93% 市場単価構成比: 標準単価: 1, 959. 70000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 EP001 砕石の厚さ22.5cmを超え27.5cm以下 B=1 RC-40 A=6-(全ての費用) D=1

コンクリート

SPK25040157

単第0-0017 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設 m3当り 労務構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 機械構成比: 3.50% 34. 96% 材料構成比: 61.54% 0.00% 36, 531, 00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 〈賃〉バックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 山積0.8m3(平積0.6) 吊能力2.9t 「クローラ型クレーン付】 KTPT00006 3.31% 排1~3,2011,2014 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t その他(機械) その他(機械) EK009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 10.07% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 9.38% RTPT00002 十木一般世話役 十木一般世話役 RTPC00009 7.04% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 6.40% RTPT00006 その他(労務) その他(労務) ER009 レディーミクストコンクリート指定品 牛コンクリート TTPC00343 呼び強度24, スランプ12, 粗骨材20(25) 59.80% 高炉 24-12-25(20) W/C 55% TTPT00343 W/C(55%), 種別(高炉) 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1. 65% TTPT00013

コンクリート

SPK25040157

単第0-0017 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設 当り m3機械構成比: 3.50% 労務構成比: 34.96% 材料構成比: 61.54% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 36, 531. 00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 バックホウ(クレーン機能付)打設 無筋・鉄筋構造物 B=2 A=124-12-25 (20) BB F=2 一般養生 C=1-(全ての費用) K=1T=1

鉄筋工

SS000099

単第0-0018 表 SD345\_D16~D25 一般構造物 [規]10t未満 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 加工・組立【手間のみ】 一般構造物 1.000 t 異形棒鋼<JISG3112> SD345, D16~25 1\*1.03 1.030 t 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 t SD345 D16~D25 B=6 A=1D=1一般構造物 E=1F=2 [規]10t未満 H=1 J=1 I=1 K=1

鉄筋工	SS000099				単第0 −0019 🦸	長	
SD345_D13	一般構造物 [規]10t	未満				1	t 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考	
加工・組立【手間のみ】 一般構造物	1.000	t					
異形棒鋼 <jisg3112> SD345, D13 単位質量0. 995kg/m</jisg3112>	1.030	t				1*1.03	
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	t					
A=1			E=1 - H=1 -	D345_D13 - - -			
I=1 - K=1 -			J=1 -	-			

構造物とりこわし工(無筋構造物)

SDT00031

単第0-0020 表

構造物とりこわし工(無筋構造物)	SDT00031			単第	90 -0020 表			NIA 10
幾械施工 名称・規格など	数量	単位	単価	金額		1 	m3	当り
昼間_無筋構造物【手間のみ】 機械施工 時間的制約なし	1.000	<u>申1业</u> m3	中1111	<b>並</b> 假		/佣 <i>与</i>		
諸雑費	1	式						
*** 単位当たり ***	1	m3						
A=1 昼間施工 C=1 -			B=1 機械施 D=1 時間的	五二 的制約なし				

構造物とりこわし工(鉄筋構造物) 機械施工

名称・規格など 昼間\_鉄筋構造物【手間のみ】

\*\*\* 単位当たり \*\*\*

昼間施工

機械施工

諸雑費

A=1

C=1

時間的制約なし

SDT00033

1.000

単位

m3

式

m3

B=1

D=1

数量

1

1

頁0 -0047 単第0-0021 表 m3単価 金額 備考 機械施工 時間的制約なし

殼運搬

単第0-0022 表

SPK25040155 Co(無筋)構造物とりこわし DID区間無し 運搬距離8.0km以下(5.7km超) m3当り 機械構成比: 労務構成比: 44.82% 材料構成比: 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 40.77%14.41% 1, 527. 20000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] MTPC00018T1 10t積級 40.77% 10t積級 MTPT00018T1 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) 運転手(一般) 運転手(一般) RTPC00007 44, 82% RTPT00007 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 14.41% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 Co(無筋)構造物とりこわし 機械積込 A=1B=1DID区間無し 運搬距離8.0km以下(5.7km超) C=1D = 34-(全ての費用) E=1

殼運搬

SPK25040155

単第0-0023 表 DID区間無し 運搬距離3.3km以下(1.6km超) Co(鉄筋)構造物とりこわし m3当り 機械構成比: 労務構成比: 44.82% 材料構成比: 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 40.77%14.41% 1, 369, 20000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] MTPC00018T1 10t積級 40.77% 10t積級 MTPT00018T1 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) 運転手(一般) 運転手(一般) RTPC00007 44, 82% RTPT00007 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 14.41% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 Co(鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 A=2B=1DID区間無し 運搬距離3.3km以下(1.6km超) C=1D=14-(全ての費用) E=1

舗装版切断

SPK25040307

単第0-0024 表

アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下 当り 標準単価: 機械構成比: 材料構成比: 26.52% 市場単価構成比: 58. 43% 0.00% 700. 44000 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(積算地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 コンクリートカッタ コンクリートカッタ MTPC00164 バキューム式(超低騒音型)・湿式 バキューム式(超低騒音型)・湿式 10.24% MTPT00164 切削深20cm級ブレード径 o 56cm 切削深20cm級ブレード径 φ 56cm その他(機械) その他(機械) EK009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 19.96% RTPT00001 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 10.88% RTPT00009 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 8.92% RTPT00002 その他(労務) その他(労務) ER009 コンクリートカッタブレード コンクリートカッタブレード TTPC00394 自走式切断機用 径18インチ 22.39% TTPT00394 径45cm(18インチ) ガソリン. レギュラー ガソリンレギュラースタンド TTPC00014 スタンド渡し、スタンド給油 2.81% TTPT00014 その他(材料) その他(材料) EZ009

舗装版切断

SPK25040307

単第0-0024 表

	<b>2:</b> 15.05%	58. 43% 材	料構成比: 26.5	52% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	700. 44000
積算単価	代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区) 積算単価	単価(東京地区)	備考 EP001
						LI 001
A=1	アスファルト舗装版			B=1 アスファルト舗装版厚15cm以下	•	
E=1	-(全ての費用)			,		

舗装版破砕

SPK25040306

単第0-0025 表

アスファルト舗装版 障害等無し 舗装版厚15cm以下 m2当り 機械構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 217. 37000 81.24% 5.91% 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 〈賃〉後方超小旋回バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) KTPC00066 山積0.45m3(平積0.35m3) 「後方超小旋回型] 12.85% KTPT00066 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 山積0.45m3(平積0.35m3) 十木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 29, 54% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 27.52% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 24. 18% RTPT00002 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 5.91% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 アスファルト舗装版 障害等無し B=1 A=1騒音振動対策不要 舗装版厚15cm以下 C=1D=1-(全ての費用) F=1積込作業有り G=1

殼運搬

SPK25040155

単第0-0026 表

舗装版破砕 DID区間無し 運搬距離3.5km以下(1.5km超) m3当り 機械構成比: 39.87% 材料構成比: 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 16.08% 2, 385. 00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] MTPC00018T1 10t積級 44.05% 10t積級 MTPT00018T1 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) 運転手(一般) 運転手(一般) RTPC00007 39, 87% RTPT00007 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 16. 08% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 機械積込(騒音対策不要,舗装版厚15cm以下) 舗装版破砕 B=3A=3DID区間無し C=1D=15運搬距離3.5km以下(1.5km超) -(全ての費用) E=1

防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去

SS000127

単第0-0027 表

土中建込 A, B, C(支柱間隔4m) 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 標準型・撤去【手間のみ】 土中建込 1.000 m A, B, C(支柱間隔4m) 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 土中建込 A, B, C(支柱間隔4m) A=1B=2 C=1D=1

防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去

SS000127

単第0-0028 表

コンクリート建込 A, B, C(支柱間隔2m) 数量 単位 単価 金額 備考 標準型・撤去【手間のみ】 コンクリート建込 1.000 m A, B, C(支柱間隔2m) 諸雜費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m コンクリート建込 A, B, C(支柱間隔2m) A=2 B=6 C=1D=1

SPK25040004

単第0-0029 表

頁0 -0056

路体(築堤)盛土 施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 障害無し 当り

機械構成比: 17.31%		- 料構成比: 14.9	98% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	240. 29000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
〈賃〉ブルドーザ	111/9472	1 IIII (1)()1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	〈賃〉ブルドーザ	1 1111 () (0) (1) (1)	KTPC00036
湿地,7t級	10.87%		湿地,7t級		KTPT00036
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音		
〈賃〉振動ローラ(土木用フラットSドラム型)			振動ローラ(土工用)		KTPC00058
質量11~12t	6. 44%		[フラット・シングルドラム型]		KTPT00058
排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音			質量11~12t		
運転手(特殊)			   運転手(特殊)		RTPC00006
X 1 3 1 (137N)	46. 57%		X 12 1 (14)/l/		RTPT00006
	,				
普通作業員	01 140/		普通作業員		RTPC00002
	21. 14%				RTPT00002
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	14. 98%		7		TTPT00013
			(++ /// )\/ /m*		PD004
積算単価			積算単価		EP001
A=3 施工幅員4.0m以上			B=1 施工数量20,000m3未満		
C=1 障害無し					

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0-0030 表

全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40 m2当り 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 機械構成比: 5. 72% 18.33% 75. 95% 0.00% 1, 289, 30000 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 モータグレーダ モータグレーダ MTPC00176 土工用・排2014 3, 95% 土工用・排2014 MTPT00176 ブレード幅3.1m ブレード幅3.1m 〈賃〉ロードローラ(マカダム) ロードローラ KTPC00047 質量10~12t 0.49% 「マカダム] 質量10t~12t KTPT00047 排出ガス対策型(第1,2次基準値) 〈賃〉タイヤローラ 〈賃〉タイヤローラ KTPC00074 質量13~14t. 0.49% 質量13~14t KTPT00074 排出ガス対策型(2014年規制)普通・超低騒音 その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 8.06% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 2.95% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 2.63% RTPT00001 土木一般世話役 十木一般世話役 RTPC00009 2.16% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

下層路盤(車道·路肩部)

SPK25040235

単第0-0030 表

全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40 当り 標準単価: 機械構成比: 5.72% 労務構成比: 材料構成比: 75.95% 市場単価構成比: 1, 289, 30000 18.33% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 単価(東京地区) 再生クラッシャラン クラッシャラン TTPC00008  $40\sim0$ mm 74.21%  $40\sim0$ mm TTPT00346 「標準数量]全仕上り厚150mm 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.50% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 全仕上り厚(mm) A=100 B=4 RC-40 -(全ての費用) D=1【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000\*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)

表層(車道·路肩部)

SPK25040244

単第0-0031 表

頁0 -0059

1層当り平均仕上厚50mm

		料構成比: 88.45%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	1, 808. 70000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(		単価(東京地区)	備考
〈賃〉アスファルトフィニッシャ(ホイール型)			スファルトフィニッシャ			KTPC00060
舗装幅2.3~6.0m	0.88%		[ホイール型]			KTPT00060
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			舗装幅2.3~6.0m			
  <賃>タイヤローラ		A	イヤローラ			KTPC00007
「質量8~20t	0. 14%					KTPT00007
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.14/0		質量8~20t			KII 100001
が山水へ、水平(粉1,200年)に帰る日			貝里0 200			
〈賃〉ロードローラ(マカダム)			ードローラ			KTPC00047
質量10~12t	0. 13%		[マカダム]質量10t~12t			KTPT00047
排出ガス対策型(第1,2次基準値)						
その他(機械)		2-	の他(機械)			EK009
てマン世(核似)			V/10 (1茂1双)			EKOO9
Alexa II. We II		26	> <b>∀</b> # . We □			
普通作業員	0.00%	日	通作業員			RTPC00002
	3. 66%					RTPT00002
運転手(特殊)		- 運	転手(特殊)			RTPC00006
	2.06%					RTPT00006
特殊作業員		特	殊作業員			RTPC00001
	2.03%	13				RTPT00001
1 1. An. III =7 / n.			1. Ap. 11 ニイノロ.			DMDGGGGGG
土木一般世話役	0.700/		木一般世話役			RTPC00009
	0. 73%					RTPT00009
その他(労務)		7	の他(労務)			ER009

表層(車道·路肩部)

SPK25040244

単第0-0031 表

平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm m2当り 1.38% 機械構成比: 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 10.17% 88. 45% 0.00% 1,808.70000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 再生加熱アスファルト混合物 密粒度As混合物(20) TTPCD0038 [標準数量]平均仕上り厚50mm 再生密粒度(20) 80.70% TTPT00284 アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(JISK2208) TTPC00026 アスファルト乳剤(浸透用) アスファルト乳剤(浸透用) 7. 17% TTPT00026 PK-3プライムコート用 PK-3プライムコート用 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 0.49% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 1層当り平均仕上り厚(mm) A=4 平均幅員3.0m超 B=50 再生密粒度アスファルト混合物(20) C=6E=2PK-3 G=1H=1I=1-(全ての費用) 【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000\*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)

大型土のう製作・設置(BH設置)

SHD10003

単第0-0032 表

主工·// 次日 版画 (Bill版画)	ыштооос				10 袋 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0. 294	人			1*0. 294
特殊作業員	0. 294	人			1*0. 294
普通作業員	0. 294	人			1*0. 294
耐候性大型土のう (2.0t用) 丸型, 径110cm×長110cm 短期仮設対応 (1年), 令和 5 年改定基準適合品	10.000	枚			
購入土.	10.000	m3			ほぐした土量
幾-28_バックホウ運転(賃料) C付2.9t吊_山積0.45m3_後方超小型旋回型	0. 294	目			単第0-0033 表
諸雑費	1	%			#09
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=4耐候性(短期)大型土のう(R5改定D=5【F】土砂(m3)	基準適合品)		B=2 土砂の	十上あり	

機-28 バックホウ運転(賃料) S9035 単第0-0033 表 C付2.9t吊 山積0.45m3 後方超小型旋回型 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 運転手(特殊) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 63.00 L 〈賃〉後方超小旋回バックホウ(クローラ型) 山積0.45m3(平積0.35m3)吊能力2.9t 1.28 供用日 排2, 3, 2011, 2014 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* H 1 C付2.9t吊\_山積0.45m3\_後方超小型旋回型 軽油消費量(L/日) A=23 B=63 運転労務数量(人/日) D=1.28 機械賃料数量(供用日/日) C=1

大型土のう撤去

S1050057

単第0-0034 表

設置作業半径\_6m以下 設置面高さ -3m≤H≤2m 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.087 人 特殊作業員 0.087 人 単第0-0035 表 機-28\_バックホウ運転(賃料) クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 0.087 日 諸雑費 #09 0.4 % \*\*\* 合計 \*\*\* 袋 10 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 袋 1 設置作業半径\_6m以下 設置面高さ\_-3m≦H≦2m B=1 A=1

機-28 バックホウ運転(賃料) S9035 単第0-0035 表 クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 運転手(特殊) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 101.00 L 〈賃〉バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 1.21 供用日 排1~3,2011,2014 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* H 1 クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 軽油消費量(L/日) A=5 B=101 機械賃料数量(供用日/日) 運転労務数量(人/日) D=1.21 C=1

積込(ルーズ)

SPK25040007

単第0-0036 表

土砂 土量50,000m3未満 当り m3標準単価: 38.74% 材料構成比: 18.87% 市場単価構成比: 240. 90000 0.00% 単価(積算地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 備考 単価(東京地区) バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00153 標準型·排2014 標準型·排2014 42.39% MTPT00153 山積0.8/平積0.6m3 山積0.8/平積0.6m3 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 38, 74% RTPT00006 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 18.87% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 七砂 土量50,000m3未満 B=1A=1

覆工板賃料

SHD10015

単第0-0037 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 (賃料)覆工板 鋼製滑り止め(補強型) 1.000 m2180日(6か月)以内 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m2覆工板 鋼製滑り止め(補強型) A=4B=1 C=92賃料期間(日)

更工程或投工水更工程或投投或任业

<b></b> 玉板受桁及び覆工板受桁桁受賃料	SHD10017	•		単第	0 -0038 表		
置而積700m2以下	W =		\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	A class	1	m2	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
(賃料)H形鋼 H-300,93kg/m 180日(6か月)以内	0. 134	t					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり <b>***</b>	1	m2					
A=3 H形鋼 H-300,93kg/m C=92 賃料期間(日)			B=1 -				

覆工板受桁及び覆工板受桁桁受賃料

SHD10017

単第0-0039 表

SHD10017				単第0 −0039 表	
				1	m2 当り
数量	単位	単価	金額	備考	
0. 134	t				
1	式				
1	m2				
		B=1 -			
	数量 0.134 1	数量 単位 0.134 t 1 式	数量 単位 単価  0.134 t  1 式  1 m2	数量   単位   単価   金額	数量     単位     単価     金額     備考       0.134     t       1     式       1     m2

覆工板·覆工板受桁設置·撤去

SHD10029

単第0-0040 表

(覆工板設置面積700m2以下) 設置 100 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 2.900 人 とびエ 人 4.600 溶接工 2.100 人 普通作業員 5.100 人 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊,オペレータ付 H 2.900 排1~3, 2011, 2014 諸雑費 #09 % 4 \*\*\* 合計 \*\*\* 100 m2\*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m2A=1設置 B=1 C=1ラフテレーンクレーン25t吊

覆工板・覆工板受桁設置・撤去

SHD10029

単第0-0041 表

(覆工板設置面積700m2以下) 撤去 100 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 人 1.800 とびエ 2.700 人 溶接工 1.300 人 普通作業員 3.200 人 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊,オペレータ付 1.800 H 排1~3, 2011, 2014 諸雑費 #09 % 6 \*\*\* 合計 \*\*\* 100 m2\*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m2A=2B=1 C=1ラフテレーンクレーン25t吊

鋼矢板圧入(Nmax≦25)

S0440

単第0-0042 表

矢板圧入(Nmax≦25)	S0440			単第	<b>ۋ0 −0042   表</b>
上施工 3型	<u> </u>				
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役					
	0. 476	人			
· 特殊作業員					
	0. 476	人			
: びエ					
	0. 952	人			
-24_油圧式杭圧入引抜機運転					単第0-0043 表
E入力800kN	0. 476	日			10/21
排出ガス対策型2014規制 ←18_ラフテレーンクレーン運転					単第0-0044 表
25t吊	0. 476	日			10/21
排出ガス対策型3次基準					
維費		0/		#0	9
	1	%			
** 合計 ***	10	枚			
	10				
** 単位当たり ***	1	枚			
			T O TI		
A=1       陸上施工         C=4       圧入長(m)_12以下(9超)			B=2 3型		

機-24\_油圧式杭圧入引抜機運転

S9128 単第0-0043 表 圧入力800kN 排出ガス対策型2014規制 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 128.00 L 油圧式杭圧入引抜機 エンジン式ユニット・排2014 1.49 供用日15欄 圧入800引抜900kN 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 圧入力800kN B=128 軽油消費量(L/日) A=1C=1.49機械損料数量(供用日/日)

機-18 ラフテレーンクレーン運転 S9000053 単第0-0044 表 25t吊 排出ガス対策型3次基準 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 運転手(特殊) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 92.00 L ラフテレーンクレーン 油圧伸縮ジブ型・排3 1.49 供用日15欄 25t吊 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* H 1 排出ガス対策型3次基準 25t 吊 A=1B=6運転労務数量(人/日) D=92 燃料消費量(L/日) C=1機械損料数量(供用日/日) E=1.49

鋼矢板圧入(Nmax≦25)

S0440

単第0-0045 表

陸上施工 3型 圧入長(m) 9以下(6超) 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 土木一般世話役 人 0.370 特殊作業員 0.370 人 とびエ 0.741 人 機-24\_油圧式杭圧入引抜機運転 単第0-0043 表 圧入力800kN 0.370 H 10/27排出ガス対策型2014規制 機-18 ラフテレーンクレーン運転 単第0-0044 表 10/2725t 吊 0.370 H 排出ガス対策型3次基準 諸雑費 #09 % 1 \*\*\* 合計 \*\*\* 枚 10 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 枚 1 陸上施工 3型 A=1B=2 C=2圧入長(m)\_9以下(6超)

鋼矢板引抜き

S0454

単第0-0046 表

陸上施工 3型	引抜長(m)_12以下(9	起)			10 枚 当
名称・規格など		単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0. 256	人	1 Ibrei	- H- 197	PIO J
特殊作業員	0. 256	人			
とびエ	0. 513	人			
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 圧入力800kN 排出ガス対策型2014規制	0. 256	В			単第0-0043 表 10/39
機-18_ラフテレーンクレーン運転 25t吊 排出ガス対策型3次基準	0. 256	В			単第0-0044 表 10/39
諸維費	0.1	%			#09
*** <del>                                   </del>	10	枚			
*** 単位当たり ***	1	枚			
A=1 陸上施工 C=3 引抜長(m)_12以下(9超)			B=2 3型		

鋼矢板引抜き

S0454

単第0-0047 表

阿大阪り抜さ	S0454				甲第0 -0047 -			
<u> </u>	引抜長(m)_9以下(6起	召)				10	<u> </u>	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考		
土木一般世話役								
	0. 213	人						
特殊作業員								
	0. 213	人						
とび工								
	0. 426	人						
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転						単第(	0-0043	表
圧入力800kN	0. 213	日日				10/47		
排出ガス対策型2014規制								
機-18_ラフテレーンクレーン運転						単第(	O-0044	<del></del> 表
25t吊	0. 213	日				10/47		
排出ガス対策型3次基準								
諸雑費					#09			
	0. 1	%						
*** 合計 ***	10	枚						
*** 単位当たり ***	1	枚						
A=1 陸上施工			B=2 3型					
C=2 引抜長(m)_9以下(6超)								

油圧式杭圧入引抜機据付·解体

S0458

単第0-0048 表

压入 (Nmax≦25) III型 口 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 0.290 人 特殊作業員 0.290 人 とびエ 0.580 人 機-24\_油圧式杭圧入引抜機運転 単第0-0043 表 圧入力800kN 0.250 H 排出ガス対策型2014規制 機-18 ラフテレーンクレーン運転 単第0-0044 表 25t吊 H 0.300 排出ガス対策型3次基準 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 口 压入 (Nmax≦25) B=2 III型 A=1C=1陸上施工

油圧式杭圧入引抜機据付·解体

S0458 単第0-0049 表 引抜き III型 口 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 0.190 人 特殊作業員 0.190 人 とびエ 0.390 人 機-24\_油圧式杭圧入引抜機運転 単第0-0043 表 圧入力800kN 0.130 H 排出ガス対策型2014規制 機-18 ラフテレーンクレーン運転 単第0-0044 表 25t 吊 0.190 H 排出ガス対策型3次基準 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 口 引抜き B=2 III型 A=5陸上施工 C=1

鋼矢板3型賃料

S0850 単第0-0050 表 1回使用 供用日数92日 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 鋼矢板賃料 1.000 t \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 t 供用日数(賃料期間)(日) 補助工法無し 鋼矢板(3型) A=2 B=92 使用回数(回) D=1 C=1

バイブロハンマ施工による打込み(H形鋼)

S0491

単第0-0051 表

陸上施工 H形鋼 H300 打込長11.2m 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 土木一般世話役 人 0.455 1\*0.4545 とびエ 0.909 人 2\*0.4545 普通作業員 0.455 人 1\*0.4545 機-20 バイブロハンマ杭打機運転 単第0-0052 表 油圧振り子式\_235(242)kW 0.455 H クローラクレーン 油圧式 50~55t吊 諸雑費 #09 % 1 \*\*\* 合計 \*\*\* 本 10 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 本 1 陸上施工 B=2 油圧式バイブロハンマ A=1C=1継施工なし D=3H形鋼 H300 E=11.2H形鋼打込長 (m)

機-20 バイブロハンマ杭打機運転

S9119

単第0-0052 表

油圧振り子式 235(242)kW クローラクレーン 油圧式 50~55t吊 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 運転手(特殊) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 473.00 L バイブロハンマ(単体) 油圧式・可変超高周波・排3 1.31 供用日 振り子, 最大起振473kN周波数20~60Hz クローラクレーン 油圧駆動式ウインチ・ラチスジブ型・排2014 供用日 1.31 50~55t吊 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1  $\exists$ クローラクレーン 油圧式 50~55t吊 油圧振り子式\_235(242)kW B=3A=9軽油消費量(L/日) C=1運転労務数量(人/日) D=473バイブロハンマ排出ガス対策型3次基準 E=1.31機械損料数量(供用日/日) F=6 クレーン排出ガス対策型2014年規制 G=4

バイブロハンマ施工による打込み(H形鋼)

単第0-0053 表

S0491 陸上施工 H形鋼 H300 打込長8.2m 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 土木一般世話役 0.370 人 1\*0.3703 とびエ 0.741 2\*0.3703 人 普通作業員 0.370 人 1\*0.3703 機-20 バイブロハンマ杭打機運転 単第0-0052 表 油圧振り子式\_235(242)kW 0.370 H クローラクレーン 油圧式 50~55t吊 諸雑費 #09 % 1 \*\*\* 合計 \*\*\* 本 10 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 本 1 陸上施工 B=2 油圧式バイブロハンマ A=1C=1継施工なし D=3H形鋼 H300 E=8.2H形鋼打込長 (m)

H型鋼300型賃料 S0850 単第0-0054 表 1回使用 供用日数92日 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 H形鋼賃料 1.000 t \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 t 供用日数(賃料期間)(日) 補助工法無し H形鋼(300型) A=8 B=92 使用回数(回) D=1 C=1

切梁・腹起し設置,撤去

SHD10019

単第0-0055 表

が来・波匹し成直,派云 2置	2HD10018				早男0 -0055 衣	10	t.	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額			<u> </u>	
土木一般世話役	1.000	人						
とび工	1. 900	人						
溶接工	1.000	人						
普通作業員	1.000	人						
〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊, オペレータ付 排1~3, 2011, 2014	1.000	F						
諸維費	5	%			#09			
*** 合計 ***	10	t						
*** 単位当たり ***	1	t						
A=1 設置 C=1 -				コックを使用する レーンクレーン25t吊				

切梁・腹起し設置,撤去

SHD10019

単第0-0056 表

撤去 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 0.500 人 とびエ 1.200 人 溶接工 0.500 人 普通作業員 人 0.500 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊,オペレータ付 0.500 H 排1~3, 2011, 2014 諸雑費 #09 7 % \*\*\* 合計 \*\*\* 10 t \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 t 撤去 火打ブロックを使用する A=2B=2 C=1D=1ラフテレーンクレーン25t吊

山留材賃料 SHD10013

単第0-0057 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 (賃料)鋼製山留材 H-350, 150kg/m 1.000 t 180日(6か月)以内 (賃料)鋼製山留材 部品 0.670 t • 目 180日(6か月)以内 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 t 山留材賃料 B=3 鋼製山留材 H-350,150kg/m A=1C=2火打ブロックを使用する D=1F=1 E=1賃料期間(日) G=92

山留材賃料 SHD10013

単第0-0058 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 (賃料)鋼製山留材 H-400, 200 kg/m1.000 t 180日(6か月)以内 (賃料)鋼製山留材 部品 0.670 t • 目 180日(6か月)以内 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 t 山留材賃料 B=4 鋼製山留材 H-400, 200kg/m A=1C=2火打ブロックを使用する D=1F=1 E=1賃料期間(日) G=92

山留材賃料 SHD10013

単第0-0059 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 (賃料)鋼製山留材 H-300, 100kg/m 1.000 t 180日(6か月)以内 (賃料)鋼製山留材 部品 0.670 t • 目 180日(6か月)以内 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 t 山留材賃料 B=2 鋼製山留材 H-300,100kg/m A=1C=2火打ブロックを使用する D=1F=1 E=1賃料期間(日) G=92

薬液注入工(二重管ストレーナ)

S0740

単第0-0060 表

複相方式 (2セット) 当り 総削孔長=7.5m 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 七木一般世話役 人 0.239 1\*0.2385 特殊作業員 0.716 人 3\*0.2385 普通作業員 0.477 人 2\*0.2385 土質安定注入薬剤 2, 162, 000 L ボーリングマシン 油圧式 0.477 H 2\*0.2385 5.5kW級 薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 0.477  $\exists$ 2\*0.2385 <u>吐出量5~2</u>0L/min×2圧力9.8MPa 諸雑費 #09 22 % \*\*\* 単位当たり \*\*\* 本 1 礫質土の削孔長(m) A=3複相方式(2セット) B=0C=7.5砂質土の削孔長(m) D=0粘性土の削孔長(m) E=21621本当り注入量 (Qs)(L/本) F=27 削孔時間 (T2)(分) G=2.1土被り長 (L2)(m) H=201【F】注入材料(L) 総注入量:500k1以下 J=1I=1

吊り防護 V0301

単第0-0061 表

箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 H型鋼200型賃料 単第0-0062 表 1回使用 0.43 t 供用日数92日 ワイヤーロープ  $\phi$  8mm 本 4 ワイヤークリップ 個 16 丸太 2 本 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1

H型鋼200型賃料

S0850 単第0-0062 表 1回使用 供用日数92日 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 H形鋼賃料 1.000 t \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 t 供用日数(賃料期間)(日) 補助工法無し H形鋼(200型) A=6 B=92 使用回数(回) D=1 C=1

仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬

S1000007

単第0-0063 表

運搬距離 24.6km 製品長 12m以内 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 基本運賃 単第0-0064 表 運搬距離 24.6km 式 1.000 製品長 12m以内 運搬質量 213t 往復 積込み,取卸しに要する費用 単第0-0065 表 式 1.000 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1 A=24.6 運搬距離(km) 12m以内 B=1 D=1C=1運搬質量(t) F=1 E=213H=1T=1基地積込み・取卸し,現場積込み・取卸し L=1

基本運賃 S1000009 単第0-0064 表 運搬距離 24.6km 製品長 12m以内 運搬質量 213t 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 基本運賃 式 1.000 ※直接経費の対象外 t当り基本運賃 213.000 t \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1 基本運賃 運搬距離(km) B=24.6 A=1運搬質量(t) C=112m以内 D=213

積込み,取卸しに要する費用 S1000009 単第0-0065 表 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 仮設材積込み費 (基地) 213.000 t 仮設材取卸し費 (現場) 213.000 t 仮設材積込み費(現場) 213.000 t 仮設材取卸し費(基地) 213.000 t \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1 積込み,取卸しに要する費用 運搬質量(t) A=5 D=213 基地積込み・取卸し,現場積込み・取卸し K=1

#### 数量総括表

1 4 " 11 0	レヘ・ル3	レベル4	レヘブル5		<u> </u>		1
レベル2 エ 種	レヘル3   種 別	知 別	レヘル5   規 格	単位	数量	計上数量	備考
			<u>况</u> 怕				
函渠工	土工	掘削		2	209.2	210.0	
		床掘り		m3	719.7	720.0	
		埋戻し		m3			
		世 戻し	W>4m	m3	481.4	480.0	
			1m≦W<4m	m3	92.8	90.0	
		T# 1	W<1m	m3	73.0	70.0	
		残土		m3	209.9	210.0	
		>= >/= =					
	ボックスカルバートエ	通常布設		m	5.0	5.0	
			2500×1600×600/1018 IBゴム付・メス無	本	1	1.0	
			2500×1600×781/1199 IBコ゚ム無・オス無	本	1	1.0	
			2500×1600×1350/750 IBゴム付・メス無	本	1	1.0	
			2500×1600×1350/750 IBゴム無・オス無	本	1	1.0	
			2500×1600×1350/750 IBゴム付・メス無	本	1	1.0	
		連結金具		組	8	8.0	
		インサート		本	112	112.0	
	ボックスカルバートエ						
	. =	台車工法			35.5	35.0	
			2500×1600×1500 IBコ ム付	本	21	21.0	
			2500×1600×1350/750 IBゴム無・オス無	本	1	1.0	
			2500×1600×1500 IBゴム付 側壁開口	本	1		開口 φ 360
			2500×1600×1306 IBコム付・調整用	本	1	1.0	1011 — \$ 000
			2300 × 1000 × 1300 153 五刊 : 嗣昰用	T`	'	1.0	
	基礎工(台車工法)						
	金灰エ(ロギエム)	敷モルタル	t=20	m3	2.1	2.1	
		基礎コンクリート	t=200 σck=18N/mm2	m3	26.3	26.0	
		基礎型枠	L-200 O CK-18N/IIIIIZ	_	14.2		
		基礎空行	DO 40 1-050	m2		14.0	
		基	RC-40 t=250	m2	131.3	131.0	
<u> </u>							
ウィングエ	TD 18 4= 4 4 4 4	T = +0		_1.			
	現場打ちウィング		H=4.15~4.56	式	1	1.0	
		コンクリート		m3	8.4	8.0	
		型枠		m2	43.8	44.0	
		鉄筋	D16	kg	82.4	82.0	0.08 t
		鉄筋	D13	kg	396.3	396.0	0.40 t
	現場打ちウィング		H=2.61~3.15	式	1	1.0	
		コンクリート		m3	4.5	4.0	
		型枠		m2	27.0	27.0	
		鉄筋	D13	kg	232.7	233.0	0.23 t
撤去工							
	構造物撤去工						
		構造物とりこわしエ	無筋構造物	m3	38.2	38.0	
		<b>設処分</b>		t	95.6	96.0	
		構造物とりこわしエ	鉄筋構造物	m3	21.0	21.0	
			23331172172	t	49.3	49.0	
	舗装版撤去工	,,,,,,,,,					
	HIII 22 /IIA JIIA ZA Z	As舗装版切断		m	69.7	70.0	
		As舗装版破砕		m2	257.0	257.0	
		<u> </u>		m3	12.9	13.0	30.20 t
		ルスパニノリ		1110	12.3	13.0	30.20 t
<u> </u>	W 스 게 [베] 로 스 스	スクラップ		kg	81.9	82.0	
			土中用				
	+	ガードレール		m	9.0	9.0	
			Co建込用	m	30.0	30.0	
<b>海川</b> エ							
復旧工	- +1/43						
	舗装工	<u> </u>	_				Abstr -
		表層	t=7cm	m2	82.9	83.0	舗装工①
		上層路盤	t=13cm	m2	82.9	83.0	舗装工①
		表層	t=3cm	m2	16.3	16.0	舗装工②
		上層路盤	t=10cm	m2	16.3	16.0	舗装工②
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		表層	t=5cm	m2	157.8	158.0	舗装工③

レベル2 エ 種	レヘ・ル3 種 別	レヘ・ル4 細 別	レヘ・ル5 規 格	単位	数量	計上数量	備考
	111 753	上層路盤	t=10cm	m2	157.8	158.0	舗装工③
		下層路盤	t=10cm	m2	157.8	158.0	舗装工③
		砕石舗装	t=10cm	m2	275.2	275.0	
	ブロック積擁壁						
		コンクリート基礎		m	15.5	16.0	
				m3	1.8	2.0	
		積みブロック		m2	50.1	50.0	
		天端コンクリート		m3	1.3	1.0	
		裹込砕石		m3	25.2	25.0	
	吹付Co						
		モルタル吹付		m2	26.5	27.0	
		ラス張り		m2	26.5	27.0	
	現場打ちL型側溝						
		基礎砕石		m2	2.5	3.0	
		コンクリート		m3	0.7	1.0	
		型枠		m2	4.9	5.0	
	落ちふた式U型側溝						
		U型側溝	300×300(3種)	m	9.0	9.0	
	落ちふた式U型側溝						
		U型側溝	300×300(1種)	m	7.5	8.0	
		側溝蓋	300用	枚	16.0	16.0	
	土工						
		床堀		m3	74.9	75.0	
		埋戻		m3	10.3	10.0	
		残土		m3	63.4	60.0	
	重圧管						
		重圧管	$\phi$ 600	m	2.0	2.0	
	HP管						
		HP管	$\phi$ 600	m	7.0	7.0	
	VP管						
		VP管	$\phi$ 300	m	2.4	2.0	
	集水桝						
		現場打ち集水桝	800 × 800 × 1000	基	1.0	1.0	0.71 m3
	歩車道境界ブロック						
		歩車道境界ブロック		m	7.5	8.0	
		基礎砕石		m2	3.4	3.0	
		コンクリート		m3	0.3	0.3	
		型枠		m2	2.6	3.0	
	ガードレール						
		土中用	材料再利用	m	9.0	9.0	
	ガードレール						
		Co建込用	材料再利用	m	31.0	31.0	
		補強鉄筋	SD295A D13	kg	47.8	48.0	0.05 t
仮設工							
	土工	b :	mett. b				
		仮設盛土工	路体盛土 B≧4m	m3	406.5	410.0	
		購入土		m3	542.1	540.0	
	1. 70 1 6 5 -			+			
	大型土のう工	1 70 1 - 5	A111	415			
		大型土のう	製作・設置・撤去	袋	128	128.0	
		購入土		m3	128.0	128.0	
	A-11-4-A						
	舗装工	士 屈	五	1	000 5	007.0	
		表層	再生密粒度As t=5cm	m2	326.5	327.0	
	1±L +	路盤	RC-40 t=10cm	m2	326.5	327.0	
	撤去工	1± 17 / — ~ `		_	=	=65.5	
		積込(ルーズ)		m3	591.0	590.0	00.4:
		舗装版破砕		m3	16.3	16.0	38.4 t
	覆工	<b>要一</b> 1-	0000 :: 1000			165.5	
		覆工板	2000 × 1000 × 208	m2	168.0	168.0	
				t	71.2	71.0	
		<u>~ 1/-</u>	II 050 050 10 15		410=	4410	
		主桁	$H-350 \times 350 \times 12 \times 19$	m	110.5	111.0	
	1			t	16.6	17.0	

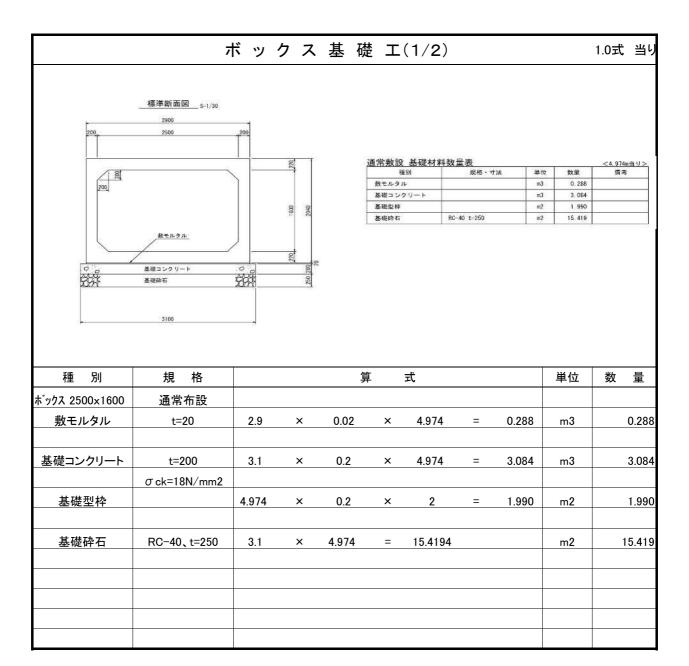
1 4 " 11 0	1 4 1 0	レヘ・ル4		l 1	1		
レヘ・ル2 エ 種	レヘ・ル3 種 別	細別	レベル5 規 格	単位	数量	計上数量	備 考
		<b>小四 カリ</b>	<u></u>				
		敷桁	H-300 × 300 × 10 × 15	m	85.4	85.0	
		方入们」	11 300 × 300 × 10 × 13	t	8.5	9.0	
				L	0.0	3.0	
		ずれ止め	溝形鋼200×80	m	85.4	85.0	
		9 1011.07	/冉 ハシ虯叫としひ へ ひし	111	00.4	00.0	
	防護柵設置工						
		仮設ガードレール	H形鋼付き	m	80.7	81.0	92.1 日
				t	2.1	2.0	92.1 Ц
	土留め工			·	2.1	2.0	
	エ曲のエ	油圧圧入工・引抜工	切梁式 鋼矢板Ⅲ型 L=10.5m	m	12.8	13.0	
		加工工人工 ガ放工	初来式 <u>鋼入板                                   </u>	枚	32	32.0	
				t	20.2	20.0	
				-	20.2	20.0	
			切梁式 鋼矢板Ⅲ型 L=8.5m	m	36.1	36.0	
				枚	91	91.0	
				t	46.4	46.0	
				-	70.4	70.0	
			親杭 H-300×300 L=11.5m	m	264.5	265.0	
			195476 11 000 1 000 E 11:011	本	23.0	23.0	
				t	24.6	25.0	
					21.0	20.0	
			親杭 H-300×300 L=8.5m	m	34.0	34.0	
			496 176 11 000 × 000 E 0.0111	本	4.0	4.0	
				t	3.2	3.0	
				_	0.2	0.0	
		鋼製支保工	腹起し H-350×350×12×19孔	m	40.2	40.0	
		2772CX (FIV—	ng Reserve to 10	t	6.0	6.0	
				-	5.5		
			腹起し H-400×400×13×21孔	m	38.5	38.0	
			ngges ii ioo a ioo	t	7.7	8.0	
				-	,,,		
			切梁 H-300×300×10×15孔	m	25.6	26.0	
			777	t	2.6	2.6	
					· <b>v</b>		
		土留壁	木材板 W=300 t=50mm	m2	111.8	112.0	5.6 m3
			木材板 W=300 t=40mm	m2	10.0	10.0	0.4 m3
	地盤改良工						
		薬液注入工					
			二重管ストレーナー(複相)工法	本	56	56.0	親杭横矢板背面
	防護施設工						
		吊り防護		箇所	10.0	10.0	
			H-200 × 200 × 8 × 12	t	4.3	4.0	
					_	•	
	交通管理工						
		交通誘導警備員		人	225.0	225.0	
					_	•	
	•		•				-

#### 函渠工数量集計表

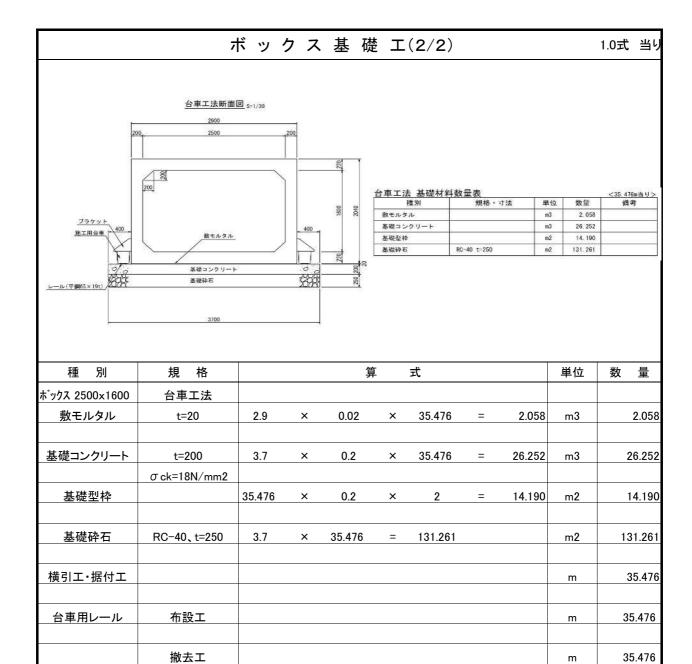
種 別	細別	規格	単位	数量
1.土工	掘削	機械	m3	209.2
	床掘り	機械	m3	719.7
	埋戻A	W>4m	m3	481.4
	埋戻C	1≦W<4m	m3	92.8
	埋戻D	W<1m	m3	73.0
	残土		m3	209.9
- 1° + - 1 · · ° · 1	77 24 d = 17 (0 = 00			
2.ボックスカルバート	通常布設(2500×1600)	0500 114000 11000 (4040 155*) (41.454)	m -	4.974
		2500×1600×600/1018 IBゴム付・メス無	本	1
		2500×1600×781/1199 IBゴム無・オス無	本	1
		2500×1600×1350/750 IBコ ム付・メス無	本	1
		2500×1600×1350/750 IB¬ ム無・オス無	本	1
		2500×1600×1350/750 IBゴム付・メス無	本	1
	台車工法(2500×1600)		m	35.476
		2500×1600×1500 IBゴム付	本	21
		2500×1600×1350/750 IBゴム無・オス無	本	1
		2500×1600×1500 IBゴム付 側壁開口φ360	本	1
		2500×1600×1306 IBコ ム付・調整用	本	1
	連結金物		組	8
	インサート		本	112
	语尚 <i>大</i> 凯			
3.	通常布設	t=20	m2	0.3
	敷モルタル		m3	
	基礎コンクリート	t=200 $\sigma$ ck=18N/mm2	m3	3.1
	基礎型枠 基礎砕石	RC-40, t=250	m2 m2	2.0 15.4
	<u> </u>	NO 40 (-230	IIIZ	13.4
	台車工法			
	敷モルタル	t=20	m3	2.1
	基礎コンクリート	t=200 $\sigma$ ck=18N/mm2	m3	26.3
	基礎型枠	0	m2	14.2
	基礎砕石	RC-40、t=250	m2	131.3

CTED	2	Bil JE		₩□□₩		掘削			床掘り		埋戻A	W>4m		埋戻C	1≦W<4m		埋戻D	W<1m		残土 (m3)
STEP	ì.	則点		単距離	断面(m2)	平均(m2)	体積(m3)	土量変化率 0.9												
	AN0.0				0.0			6.1			0.0			2.8			1.5			0.0
	AN0.0	+	6.119	6.119	3.3	1.65	10.1	21.9	14.00	85.7	13.4	6.70	41.0	2.4	2.60	15.9	1.8	1.65	10.1	21.3
	A0	+	14.227	8.108	3.3	3.30	26.8	21.9	21.90	177.6	13.4	13.40	108.6	2.4	2.40	19.5	1.8	1.80	14.6	45.8
仮設③							36.9			263.2			149.6			35.4			24.7	67.1
	A0	+	14.227		3.3			21.9			13.4			2.4			1.8			0.0
	AN0.1			5.773	15.4	9.35	54.0	21.7	21.80	125.9	25.4	19.40	112.0	2.3	2.35	13.6	1.7	1.75	10.1	29.1
	AN0.1	+	0.777	0.777	15.4	15.40	12.0	21.7	21.70	16.9	25.4	25.40	19.7	2.3	2.30	1.8	1.7	1.70	1.3	3.4
仮設②							65.9			142.7			131.7			15.4			11.4	32.5
	AN0.1	+	0.777		15.4			21.7			25.4			2.3			1.7			0.0
	AN0.1	+	8.342	7.565	5.0	10.20	77.2	16.5	19.10	144.5	9.9	17.65	133.5	2.3	2.30	17.4	1.7	1.70	12.9	39.7
	AN0.1	+	12.112	3.77	3.4	4.20	15.8	16.5	16.50	62.2	8.2	9.05	34.1	2.3	2.30	8.7	1.7	1.70	6.4	23.4
	AN0.2			7.888	0.0	1.70	13.4	8.5	12.50	98.6	0.0	4.10	32.3	1.4	1.85	14.6	2.2	1.95	15.4	42.8
	AN0.2	+	0.993	0.993	0.0	0.00	0.0	8.5	8.50	8.4	0.0	0.00	0.0	1.4	1.40	1.4	2.2	2.20	2.2	4.5
仮設①				, and the second			106.4			313.7			200.0			42.1			36.8	110.3
			計	40.993			209.2			719.7			481.4			92.8			73.0	209.9

	函 渠 工				数	量計算書
名 称	規格	単位	数量		備考	
ボックスカルバート	通常布設(2500×1600)	m	4.974			
	2500×1600×600/1018 IBゴム付・メス無	本	1	参考重量	4,030 kg	NO.25
	2500×1600×781/1199 IBゴム無・オス無	本	1	参考重量	4,940 kg	NO.26
	2500×1600×1350/750 IBゴム付・メス無	本	1	参考重量	5,240 kg	NO.27
	2500×1600×1350/750 IBゴム無・オス無	本	1	参考重量	5,240 kg	NO.28
	2500×1600×1350/750 IBゴム付・メス無	本	1	参考重量	5,240 kg	NO.29
ボックスカルバート	台車工法(2500×1600)	m	35.476			
	2500×1600×1500 IBコ ム付	本	21		7,490 kg	
	2500×1600×1350/750 IBコ ム無・オス無	本	1			NO.1
	2500×1600×1500 IBゴム付 側壁開口 Ø 360	本	1		7,440 kg	NO.20
	2500×1600×1306 IBゴム付・調整用	本	1	参考重量	6,520 kg	NO.24
連結金物		組	8			
インサート		本	112			



ホ <sup>*</sup> ックス 2500×1600			
延長		m	4.974



ホ゛ックス 2500×1600			
延長		m	35.476

式

<u>台</u>車

組立・解体

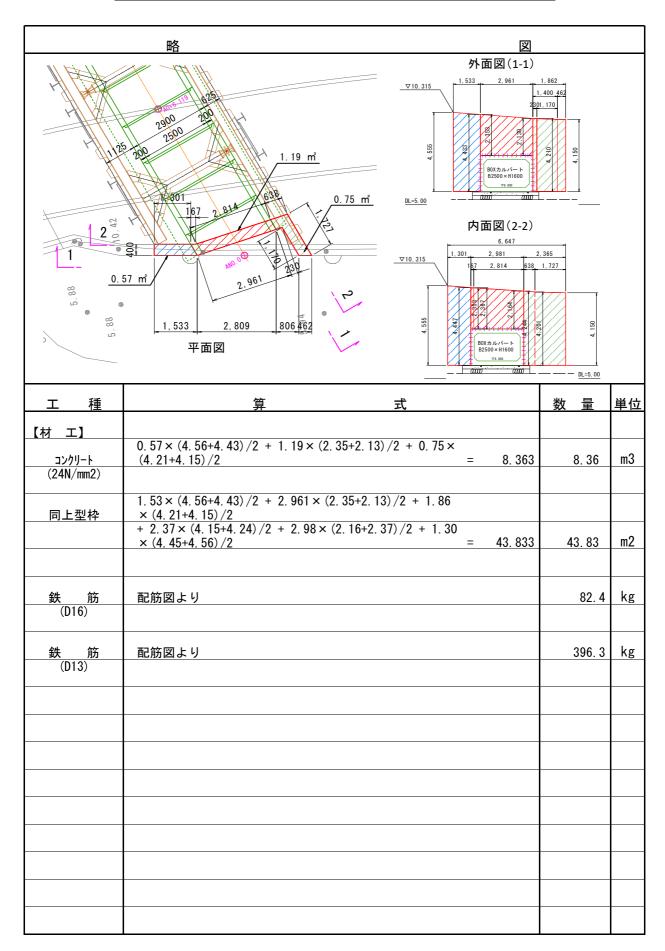
#### 数量総括表

工事	工種	種 別	細別	規格·寸法	)// / I.	W =	I-d-a	
(LEVEL1)	(LEVEL2)	(LEVEL3)	(LEVEL4)	(LEVEL5)	単位	数量	摘	要
	土工							
		ボックスカルバート工にて計上						
	ウィングエ							
	7 1 7 -	現場打ウィング	吞口部	H=4.15~4.56	式	1.0		
		2000117-16-2	吐口部	H=2.61~3.15	式	1.0		
			ㅠㅁ몌	11-2.01 93.13	14	1.0		

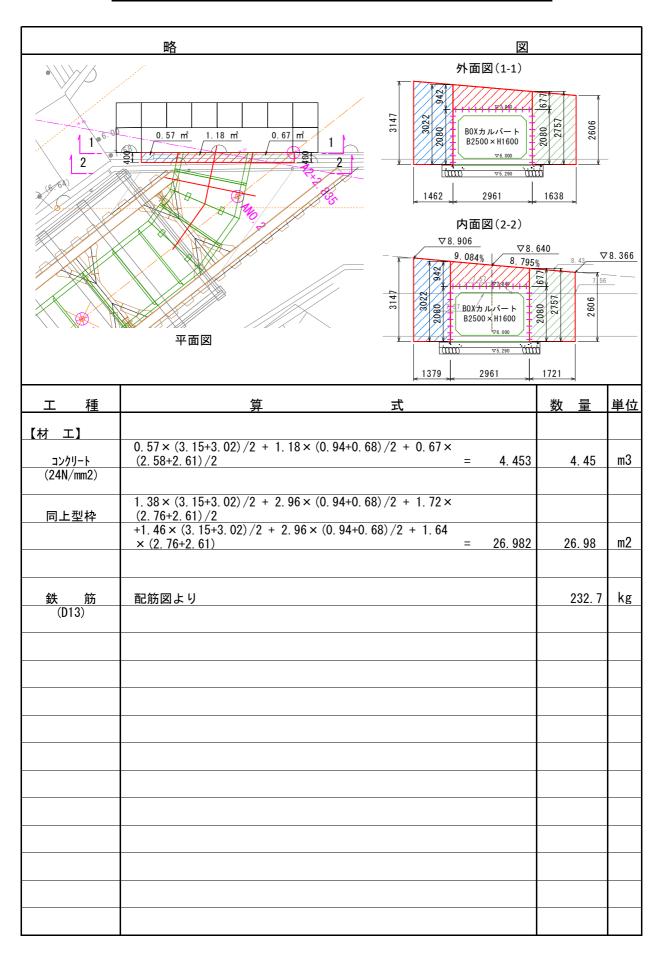
#### 数量集計表

工種	種 別	細別•規格	計 算 式	単位	数 量
土工		ボックスカルバート工にて計上			
ウィングエ	現場打ウィング (吞口部)	H=4.15~4.56	1.0	式	1.0
	現場打ウィング	H=2.61~3.15	1.0	式	1.0
	(吐口部)				

#### 現場打ウィング(吞口部) 1箇所当り数量計算書



#### 現場打ウィング(吐口部) 1箇所当り数量計算書



#### 仮設工数量集計表

種 別	細 別	規格	単位	数量
1.土工				
仮設盛土工(設置·撤去)	路体盛土	B≧ 4.00 m	m3	406.5
2.大型土のう				
大型土のうエ	製作・設置・撤去		袋	128
舗装工(設置・撤去)	表層:再生密粒度As	t= 5 cm	m2	326.5
	路盤:RC-40	t= 10 cm	m2	326.5
4.防護柵設置工				
防護柵設置工(設置・撤去)	仮設ガードレール	H形鋼付き	m	81
5.土留工				
油圧圧入工・引抜工	切梁式 鋼矢板皿型	L= 10.50 m	m	12.80
		枚数	枚	32
		重量	t	20.16
	切梁式 鋼矢板Ⅲ型	L= 8.50 m	m	36.09
		枚数	枚	91
		重量	t	46.41
	親杭H-300×300	L= 11.50 m	m	264.50
		本数	本	23
		重量	t	24.60
	親杭H-300×300	L= 8.50 m	m	34.00
		本数	本	4
		重量	t	3.16
鋼製支保工(設置・撤去)	腹起し	H-350×350×12×19孔	m	40.19
		重量	t	6.03
	腹起し	H-400×400×13×21孔	m	38.49
		重量	t	7.70
	切梁	H-300×300×10×15孔	m	25.60
		重量	t	2.56
	火打ち	H-300×300×10×15孔	m	21.60
		重量	t	2.16
土留壁(設置·撤去)	木材板	W=300 t=50	m2	111.82
		W=300 t=40	m2	10.01

#### 仮設工数量集計表

種別	細 別	規格	単位	数 量
覆工(設置・撤去)	覆工板	2000 × 1000 × 208	m2	168.00
		重量	t	71.23
	主桁	H-350 × 350 × 12 × 19	m	110.50
		重量	t	16.58
	敷桁	H-300 × 300 × 10 × 15	m	85.40
		重量	t	8.54
	ずれ止め	溝形鋼200×80	m	85.40
		重量	t	2.10
6.地盤改良工				
薬液注入工	親杭横矢板部背面	二重管ストレーナ(複相)工法	本	56
<u>-</u>				

#### 盛土工数量計算書①

種別	細目	算 定 式	単 位	数量
仮設盛土工(設置・撤去)	路体盛土 B≧ 4.00 m	V1=( 186.59 m2 + 203.85 m2 )/ 2 ×( 9.900 m - 8.200 m)= 331.87 m3		
		V2= 77.66 m2 × ( 9.500 m - 8.200 m )/ 2 = 50.48 m3		
		V3= 52.61 m2 × ( 9.920 m - 9.000 m )/ 2 = 24.20 m3		
		∴V= 331.87 m3 + 50.48 m3 + 24.20 m3 = 406.55 m3	m3	406. 55
	1111	TOTAL SECURITY SECURI		

# 大型土のう数量計算書

種	別	細	目							算	定	式						単 位	数量
大型土のうエ		製作・設置	・撤去	n=	10 袋	+	11 袋	+	13 袋	+	78 袋	+	6 袋	+	10 袋	=	128 袋	袋	128

# 舗装工数量計算書

種別	細 目	算 定 式	単 位	数量
舗装工(設置・撤去)	表層:再生密粒度As t= 5 cm	A= 62.70 m2 + 211.70 m2 + 20.60 m2 + 31.50 m2 = 326.50 m2	m2	326. 50
	路盤:RC-40 t= 10 cm	A= 326.50 m2	m2	326. 50

# 防護柵設置工数量計算書

種別	細目	算 定 式	単 位	数量
防護柵設置工(設置・撤去) 仮設 H形	没ガードレール 鋼付き	L= 35.700 m + 38.200 m + 6.800 m = 80.700 m	m	80. 70

# 土留工数量計算書①

種別	細目	算 定 式	単 位	数量
油圧圧入工・引抜工	切梁式 鋼矢板Ⅲ型			
切梁式 鋼矢板皿型	L= 10.50 m	∴n1= 6.40 m ÷ 0.40 m × 2 = 32 枚	枚	32
	切梁式 鋼矢板皿型			
	L= 8.50 m	n2-1= 4.00 m ÷ 0.40 m × 1 = 10 枚		
		n2-2= 3.60 m ÷ 0.40 m × 1 = 9 枚		
		n2−3= 9.62 m ÷ 0.40 m × 1 = 24 枚		
		112 0 0.02 III 1 0.40 III A 1 24 1X		
		n2-4= 11.48 m ÷ 0.40 m × 1 = 29 枚		
		n2-5= 2.29 m ÷ 0.40 m × 1 = 6 枚		
		n2-6= 5.11 m ÷ 0.40 m × 1 = 13 枚		
		∴n2= 10枚 + 9枚 + 24枚 + 29枚 + 6枚 + 13枚 = 91枚	枚	91
	普通鋼矢板皿型重量	10 fg 1 5 fg 1 24 fg 1 25 fg 1 0 fg 1 10 fg - 51 fg	12	91
	日	W= 10.50 m × 32 枚 × 0.060 t/m = 20.160 t	t	20. 16
		20.160 t $\div$ 6.40 m = 3.150 t/m	t/m	3. 150
	普通鋼矢板Ⅲ型重量			
	L= 8.50 m	W= 8.50 m × 91 枚 × 0.060 t/m = 46.410 t	t	46. 41
		46 410 ± 10 04 m = 0 570 ± /m	. ,	2. 572
		46.410 t ÷ 18.04 m = 2.572 t/m	t/m	2. 572
油圧圧入工・引抜工	親杭 H-300×300	∴N1= 11 本 + 12 本 = 23 本	本	23
切梁式 親杭横矢板	L= 11.50 m	∴n1= 11.50 m ×( 11 本 + 12 本 )= 264.50 m	m	264. 50
	親杭 H-300×300	∴N2= 2 本 + 2 本 = 4 本	本	4
	L= 8.50 m	∴n2= 8.50 m × ( 2 本 + 2 本 )= 34.00 m	m	34. 00
	親杭H-300×300			
	L= 11.50 m 親杭H-300×300	$W1 = 264.50 \text{ m} \times 0.093 \text{ t/m} = 24.599 \text{ t}$	t	24. 60
	税机 H-300×300 L= 8.50 m	$W2= 34.00 \text{ m} \times 0.093 \text{ t/m} = 3.162 \text{ t}$	t	3. 16
	L- 0. 30 III	$W2= 34.00 \text{ m} \times 0.093 \text{ t/m} = 3.162 \text{ t}$	L	J. 10
		∴W= 24.599 t + 3.162 t = 27.761 t	t	27. 76

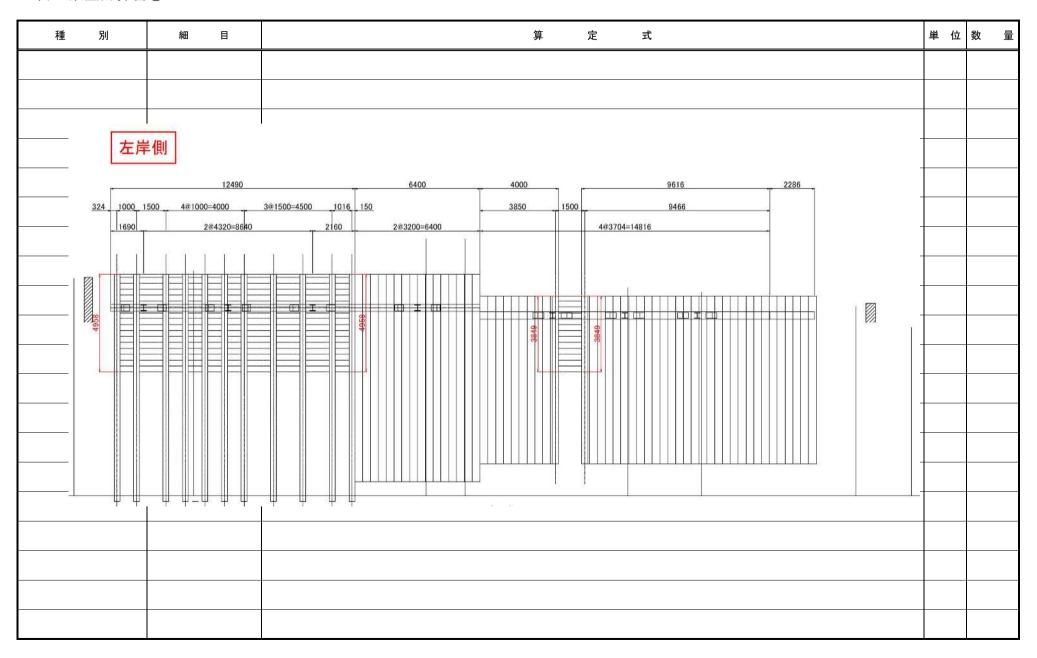
# 土留工数量計算書②

種別	細目	算 定 式	単位数
鋼製支保工(設置・撤去) H-350×350×12×19孔	腹起し	L1= 12.49 m + 6.40 m + 14.90 m + 6.40 m = 40.19 m	m 40.19
H-400×400×13×21孔	腹起し	L2= 14.82 m + 2.29 m + 16.28 m + 5.11 m = 38.49 m	m 38.49
H-300×300×10×15孔	切梁	L3= 3.20 m × 8 本 = 25.60 m	m 25.60
H-300×300×10×15孔	火打ち	L4= 0.65 m × 4 本 × 4 箇所 + 0.70 m × 4 本 × 4 箇所 = 21.60 m	m 21.60
		腹起し H-350×350×12×19 w'= 0.15 t/m W= 40.19 m × 0.15 t/m = 6.028	t 6.028
		腹起し H-400×400×13×21 w'= 0.20 t/m W= 38.49 m × 0.20 t/m = 7.698	t 7.698
		切梁 H-300×300×10×15 w'= 0.10 t/m W= 25.60 m × 0.10 t/m = 2.560	t 2.560
		火打ち H-300×300×10×15 w'= 0.10 t/m W= 21.60 m × 0.10 t/m = 2.160	t 2.160
		主部材 W1= 40.19 m × 0.15 t/m + 38.49 m × 0.20 t/m + 25.60 m × 0.10 t/m	
		+ 21.60 m × 0.10 t/m = 18.446 t	
		列部材(A) W2= 18.446 t × 22% = 4.058 t	
	i	列部材 (B) W3= 18.446 t × 4% = 0.738 t	
		ΣW= W1 + W2 + W3 = 18.446 t + 4.058 t + 0.738 t = 23.242	
		23. 242 t ÷(( 40. 19 m + 38. 49 m )/ 2 )= 0. 591 t/m	t/m 0.591

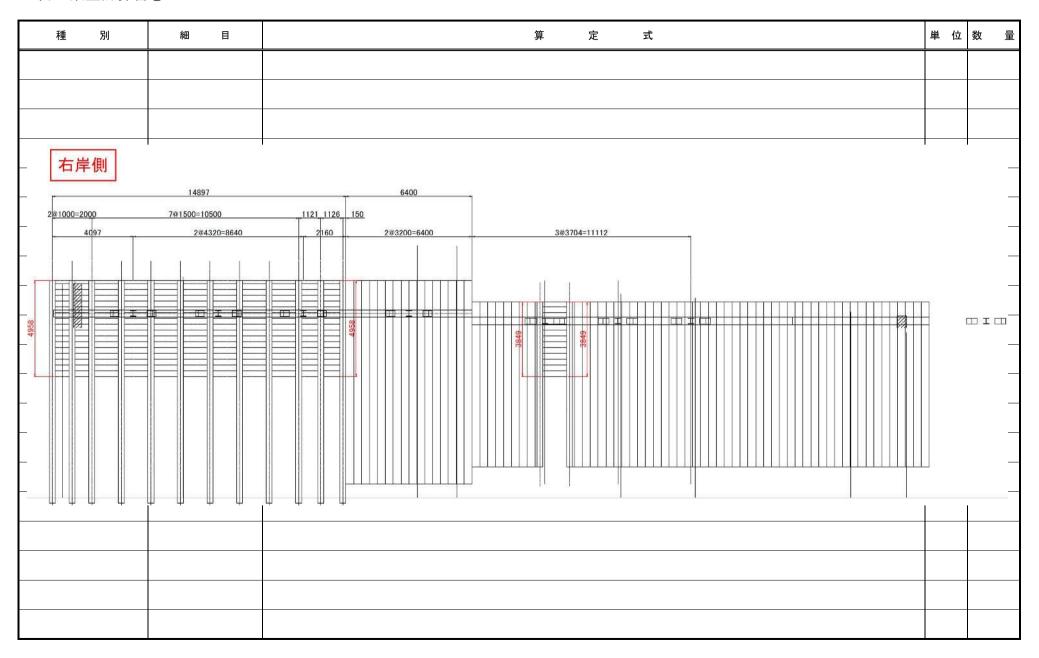
# 土留工数量計算書③

種	別	細目							算	定	式						単位	数量
土留壁(設置・	撤去)		左岸側	0.00		1 00		4		0.00		4		0.00	\	4.00		
木材板		W=300 t=50	AI=(	0.80 m	+	1.30 m	×	4	+	0.80 m	×	4	+	0.82 m	) ×	4.96 m		
				49. 63	m2													
			右岸側 A2=(	0.80 m	×	2	+	1.30 m	×	7	+	0. 92 m	×	2	) ×	4.96 m		
			=	62. 18	m2													
			A=	49.63 m	+	62.18 m	=	111.8	32 m2								m2	111.82
		W=300 t=40	A=	1.30 m	×	2	×	3.85 m	=	10. 01	m2						m2	10. 01
			-															

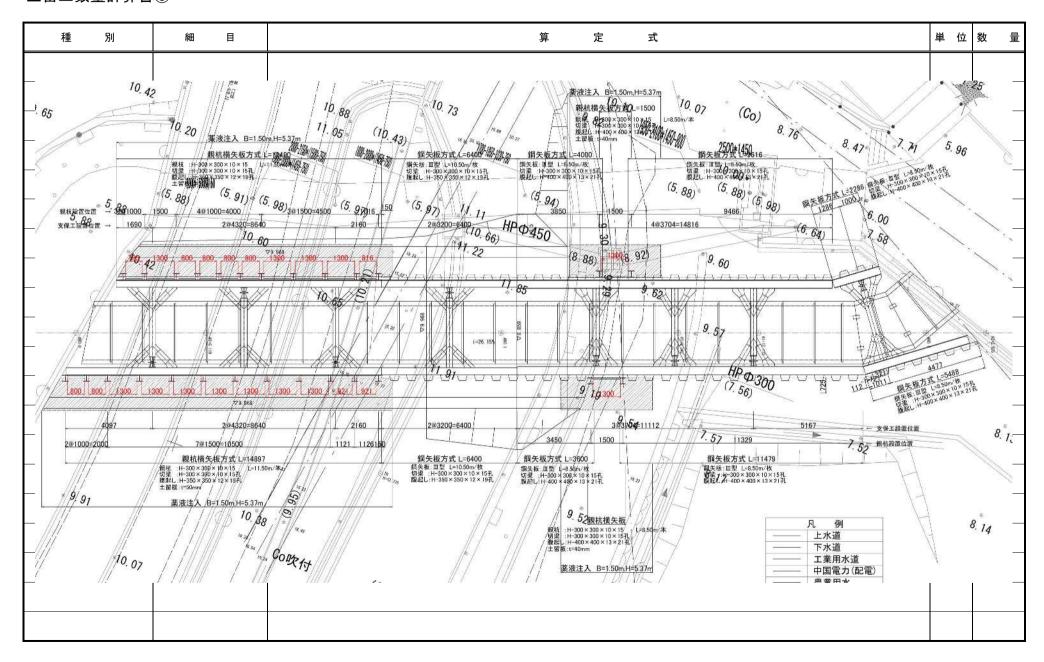
# 土留工数量計算書4



# 土留工数量計算書⑤



### 土留工数量計算書⑥



# 土留工数量計算書⑦

種 別 細 目	算 定 式	単 位	数 量
覆工(設置・撤去) 覆工板			100.00
2000×1000×208 主桁	A= 2.00 m × 1.00 m × 84 枚 = 168.00 m2	m2	168. 00
土 作T H-350×350×12×19	L= 6.50 m × 17 本 = 110.50 m	m	110. 50
敷桁			
H-300 × 300 × 10 × 15	L= 14.35 m × 2 本 + 6.00 m × 2 本		
-18 la . 1 pt	+ 16.35 m × 2 本 + 6.00 m × 2 本 = 85.40 m	m	85. 40
ずれ止め 溝形鋼200×80	L= 85.40 m	m	85. 40
覆工板2000×1000×208	L- 00. 40 III		00.40
A= 168.00 m2	W1= $168.00 \text{ m2} \times 0.424 \text{ t/m2} = 71.232 \text{ t}$	t	71. 23
主桁H-350×350			
L= 110.50 m	W2= 110.50 m × 0.150 t/m = 16.575 t	t	16. 58
敷桁 H-300×300			
L= 85. 40 m	W3= 85.40 m $\times$ 0.100 t/m = 8.540 t	t	8. 54
溝形鋼200×80	W4 05 40 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0.40
L= 85.40 m	W4= 85.40 m × 0.025 t/m = 2.101 t	t	2. 10
	∴W= 71.232 t + 16.575 t + 8.540 t + 2.101 t = 98.448 t	t	98. 45
	71. 202 6 7 10. 070 6 7 0. 040 6 7 2. 101 6 00. 440 6		30.40
			<b> </b>
	, and the second se		<b> </b>

薬液注入工親杭横矢板部背面

# 二重管ストレーナ(複相)工法 \*2 セットを標準とする

 $18.66 + 24.10 + 6.45 + 6.45 = 55.66 m^2$ 

【施工面積 A= 55.66 m<sup>2</sup>】

【1本当り注入量 Qs= 2,162 (L/本)】

【施工本数 n = 56 (本)】

施工箇所	削孔長	注入長 1		角度補正	対象土量	注入率	瞬結材 注入率	緩結材 注入率	総注入量
土層種別									
	$L_0$	N値	$L_1$	$\alpha$	V'	λ	$\lambda_1$	$\lambda_2$	V'*λ
	(m)		(m)		$(m^3)$	(%)	(%)	(%)	V (kL)
欠損部									
	5.370		5. 370	1.0	298.89				121.05
		0∼ 4	0.000		0.00	28.0	14.0	14.0	0.00
粘性土	0.000	4∼ 8	0.000	30°未満	0.00	24.0	12.0	12.0	0.00
				1.0					
		0~10	5. 370	100°未満	298. 89	40.5	16. 2	24. 3	121. 05
砂質土	5.370	10~30		1.4	0.00	40.5	11.6	28.9	0.00
		30以上	0.000	100°以上	0.00	31.5	7.0	24.5	0.00
		0~50	0.000	1.5	0.00	36. 0	14. 4	21.6	0.00
礫質土	0.000	50以上	0.000		0.00	31. 5	12. 6	18.9	0.00

			1	本当り					1日当り
機械準備	削孔	時間		注入量		注入時間	土被り	施工時間	施工本数
時間			瞬結材	緩結材			引抜時間		
	m当り		<u>V'*λ</u> *1000	<u>V'*λ<sub>2</sub>*1000</u>				$T_1 + T_2$	60*H*2
	時間	$\alpha*\gamma_1*L_0$	n	n	$Q_1 + Q_2$	Qs/qs	γ <sub>2</sub> *L <sub>2</sub>	$+T_{3}+T_{4}$	Ts
T <sub>1</sub> (分)	γ <sub>1</sub> (分/m)	T <sub>2</sub> (分)	Q <sub>1</sub> (L/本)	Q <sub>2</sub> (L/本)	Qs(L/本)	T <sub>3</sub> (分)	T <sub>4</sub> (分)	Ts(分)	N(本/目)
14		27	865	1, 297	2, 162	135	0.0	176	4.3
機械移動			0	0	0				
機械据付	4.0	0	0	0	0				
器具洗浄									
			865	1, 297	2, 162	q s =	$\gamma_2 =$		H = 6.3
	5.0	27	0	0	0	16(L/分)	2.0(分/m)		時間とする
*打設間			0	0	0				
隔は1 m			0	0	0				
を標準と	8.0	0	0	0	0				
する									

施工日数 D (目) = n/N = 13.0 (目)

			大去•	<del>復旧</del> 工	数量集計	<b>計表</b>				
種 別	細別	規格•寸法	単位			数量			合計	摘要
撤去工										
	A 6444 HE 17114F	t=15cm以下	-	8.5	10.2	2.3	2.4	8.6	20.7	
	As舗装版切断	t=10cm以下	m	5.4	11.8	20.4			69.7	
	As舗装版破砕	(t=7cm)	m2	82.9					82.9	
	7.13 m 32/12/12/17	t=10cm以下	1112	02.3					02.3	
	As舗装版破砕	(t=5cm)	m2	51.6	106.2				157.8	
		t=10cm以下								
	As舗装版破砕	(t=3cm)	m2	16.3					16.3	
			-							
	重力式擁壁	無筋Co	m3	6.0					6.0	
	20 10 lex-l- 1-101/m/246	Dille heter Co		0.7					0.7	
	現場打ちU型側溝	鉄筋Co	m3	3.7					3.7	
	現場打ちL型擁壁	鉄筋Co	m3	13.3					13.3	
	50.3011 50至加至	(B)(1)// CO	mo	10.0					10.0	
	ブロック積擁壁	無筋Co	m3	25.4					25.4	
	コンクリート吹付	無筋Co	m3	4.0					4.0	
		スクラップ	kg	37.2					37.2	
	18 = 5 4 cm 2 + 1 = 10 /m 12 + 10	Aut. Arts. C	0	0.70					0.7	
	場所打ちL型側溝	無筋Co	m3	0.70					0.7	
	場所打ちU型側溝	鉄筋Co	m3	1.35					1.4	
	- 一切りり 王   四本   四本   四本   四本   四本   四本   四本	<b>以入別と</b> ひ	mo	1.00					1.4	
	敷モルタル	無筋Co	m3	0.16					0.2	
	落ちふた式U型側溝(1種)	鉄筋Co	m3	0.8					0.8	
			-							
	敷モルタル	無筋Co	m3	0.08					0.1	
	歩車道境界ブロック	4m, 4/2 C -	-	0.0					0.8	
	歩単直境界プロック	土中用	m	0.8					0.8	
	ガードレール	ガードパイプー体型	m	9.0					9.0	
		Co用		0.0						
	ガードレール		m	30.0					30.0	
			_							
	補強鉄筋		kg	44.78						
		hat fate a								
	重圧管	鉄筋Co, φ 600	m3	0.43					0.4	
	敷モルタル・基礎Co	無筋Co	m3	0.24					0.2	
	双・ロルクル・基礎し0	ANT BALCO	GIII	0.44					0.2	
	HP管	鉄筋Co, φ 450	m3	0.67					0.7	
	基礎Co	無筋Co	m3	0.70					0.7	
		by by								
	HP管	鉄筋Co, φ 300	m3	0.09					0.1	
	基礎Co	無筋Co	m3	0.1					0.1	
	変拠し0	※ 別し0	шэ	0.1					0.1	
	集水桝(現場打ち)	鉄筋Co	m3	0.7					0.7	
			1							
		I			<u> </u>	1	<u> </u>	1	1	

産廃集計表

			/	// / / ·			> 2-11		
					アスファル	ント殻(m3)	コンクリー	ト殻(m3)	スクラップ
種別	細別	規格•寸法	単位	数量	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	1 152 (1110)	鉄筋	無筋	(kg)
					単位数量	数量	数量	数量	数量
		t=10cm以下							
運搬処理工	As舗装版破砕	(t=7cm)	m2	82.9	0.07	5.8			
		t=10cm以下							
		(t=5cm)	m2	157.8	0.05	7.9			
		t=10cm以下 (t=3cm)	m2	16.3	0.03	0.5			
		(t-sciii)	1112	10.5	0.03	0.0			
	重力式擁壁	無筋Co	m3	6.0				6.0	
	現場打ちU型側溝	鉄筋Co	m3	3.7			3.7		
	現場打ちL型擁壁	鉄筋Co	m3	13.3			13.3		
	が物1100至11年至	业人用几〇〇	1110	10.0			10.0		
	ブロック積擁壁	無筋Co	m3	25.4				25.4	
	コンクリート吹付	無筋Co	m3	4.0				4.0	
		スクラップ	kg	37.2					37.2
				01.2					
	場所打ちL型側溝	無筋Co	m3	0.7				0.7	
	場所打ちU型側	NIL total					1.4		
	溝	鉄筋Co	m3	1.4			1.4		
	敷モルタル	無筋Co	m3	0.2				0.2	
	落ちふた式U型	21117424							
	側溝(1種)	鉄筋Co	m3	0.8			0.8		
	敷モルタル	無筋Co	m3	0.1				0.1	
	歩車道境界ブ	<del>ж</del> ялсо	1113	0.1				0.1	
	ロック	無筋Co	m3	0.8				0.8	
	I Note that the								
	補強鉄筋	スクラップ	kg	44.8					44.8
	重圧管	鉄筋Co, φ 600	m3	0.4			0.4		
	敷モルタル・基	25(1)/3 € 0 , φ 0 0 0	ino	0.1					
	礎Co	無筋Co	m3	0.2				0.2	
	TIDEE	Alle foto a second	O	0.7			0.7		
	HP管	鉄筋Co, φ 450	m3	0.7			0.7		
	基礎Co	無筋Co	m3	0.7				0.7	
	HP管	鉄筋Co, φ300	m3	0.1			0.1		
	基礎Co	無筋Co	m3	0.1				0.1	
	集水桝(現場打	лмал ОО	1110	0.1				0.1	
	5)	鉄筋Co	m3	0.7			0.7		
1 =1						140	01.0	00.0	01.0
小計						14.2	21.0	38.2	81.9

# 重力式擁壁+現場打ちU型水路【撤去のみ】 1.0式 当り 1.0式 当り

種別	規 格				算 豆	t		単位	数量
重力式擁壁	無筋Co	L=	8.000					m	8.00
		A=(	0.300	+	0.698	)×	1.500		
		÷	2.000	=	0.749			m2	0.75
		V=	0.749	×	8.000	=	5.988	m3	5.99
現場打ちU型側溝	鉄筋Co	L=	8.000					m	8.00
※側壁のみ		A=	0.457					m2	0.46
		V=	0.457	×	8.000	=	3.656	m3	3.66

# 現場打ちL型擁壁【撤去のみ】 1.0式 当り (445) (457)

種別	規 格				算 式	<u>:                                     </u>		単位	数量
現場打ちL型擁壁	鉄筋Co	L=	7.500					m	7.50
※側壁のみ		A=	1.769					m2	1.77
		V=	1.769	×	7.500	=	13.268	m3	13.27

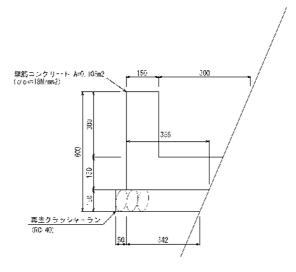
# 

1# D.I	10 1b				<del></del>	<u>.</u>		224 7.1	** =
種別	規格			j	算 式	τ		単位	数量
撤去		L=	15.500					m	15.50
積ブロック	無筋Co	A1=	0.350	×	3.231	=	1.131	m2	1.13
		V1=	1.131	×	15.500	=	17.528	m3	17.53
天端Co	無筋Co	A2=	0.100	×	0.839	=	0.084	m2	0.08
		V2=	0.084	×	15.500	=	1.300	m3	1.30
裹込Co	無筋Co	A3=	0.100	×	3.131	=	0.313	m2	0.31
		V3=	0.313	×	15.500	=	4.853	m3	4.85
基礎Co	無筋Co	V4=	0.114	×	15.500	=	1.767	m3	1.77
	無筋Co	∴V=	17.528	+	1.300	+	4.853		
		+	1.767	=	25.449			m3	25.45
復旧									
基礎砕石	RC-40,t=100	A=	0.720	×	15.500	=	11.160	m2 _	11.16
基礎Co	σ ck=18N/mm2	V=	0.114	×	15.500	=	1.767	m3	1.77
同上型枠		A=(	0.300	+	0.100	)×	15.500		
		=	6.200					m2	6.20
積ブロック	控長350	<b>A</b> =	3.231	×	15.500	=/	50.081	m2	50.08
天端Co	$\sigma$ ck=18N/mm2	V=	1.300					m3	1.30
同上型枠		A=	0.100	×	2	×	15.500		
		=	3.100	> <				m2	3.10
裏込Co	$\sigma$ ck=18N/mm2	V=	1,767					m3	1.77
裏込砕石	RC-40	V=/	1.623	×	15.500			m3	25.16
水抜きパイプ	VP Ø 170(7m2に1本)	N=	50.081	/	7.000	=	8.000	箇所	8
		L=	0.494	×	8	=	3.952	m	3.95
吸出防止材		A=	0.300	×	0.300	×	8		
/		=	0.720					m2	0.72
伸縮目地	エラスタイトt=100	A=(	1.131	+	0.084	+	0.313	)	
		×	3	=	4.584			m2	4.58

# 

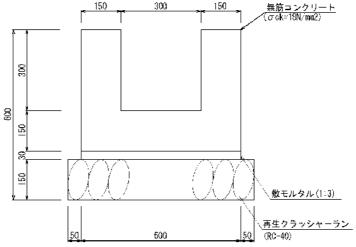
種別	規格				算 式			単位	数量
撤去									
吹付Co	無筋Co	A=	26.535					m2	26.54
		V=	26.535	×	0.150	=	3.980	m3	3.98
主アンカーピン	φ 16 × 400mm	N1=	26.535	/	10.000	×	3		
	3本/10m2	=	8					本	8.00
		L1=	0.400	×	8	=	3.200	m	3.20
		W1=	3.200	×	1.578	=	5.050	kg	5.05
補助アンカーピン	φ 9 × 200mm	N2=	26.535	/	10.000	×	15		
	15本/10m2	=	40					本	40.00
		L2=	0.200	×	40	=	8.000	m	8.00
		W2=	8.000	×	0.499	=	3.992	kg	3.99
菱形金網	$\phi$ 2 × 50mm × 50mm	A3=	26.535					m2	26.54
		W3=	26.535	×	1.06	=	28.127	kg	28.13
スクラップ		∴W=	5.050	+	3.992	+	28.127		
		=	37.1687					kg	37.17
復旧									
吹付Co	σ ck=18N/mm2	A=	26.535					m2	26.54
主アンカーピン	φ 16 × 400mm	N=	26.535	/	10.000	×	3		
	3本/10m2	=	_8_					本	8.00
補助アンカーピン	φ9×200mm	N=	26.535	$\nearrow$	10.000	×	15		
	15本/10m2	_=_	40					本	40.00
菱形金網	φ2×50mm×50mm	A=	26.535					m2	26.54
水抜パイプ	VP φ 50(4m2lこ1本)	N=	26.535	/	4.000	=	7.000	箇所	7
		L=	0.447	×	7	=	3.129	m	3.13

# 場所打ちL型側溝【撤去<del>・復旧</del>】



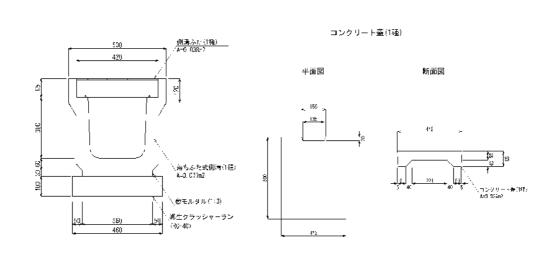
1 <b>4</b> Dil	+0 +4	<b>一</b>	34 IT	** =
種別	規格	算 式	単位	数量
撤去		L= 6.500	m	6.50
L型側溝	無筋Co	A= 0.108	m2	0.11
		V= 0.108 × 6.500 = 0.702	m3	0.70
復旧				
基礎砕石	RC-40,t=150	A=( 0.385 + 0.392 )× 6.500		
		/ 2 = 2.525	m2	2.53
L型側溝	$\sigma$ ck=18N/mm2	V= 0.702	m3	0.70
同上型枠		A=( 0.450 + 0.300 )× 6.500		
		= 4.875	m2	4.88

# 現場打ちU型側溝【撤去】 150 300 (Gok\*18N/mm2) (Took\*18N/mm2)



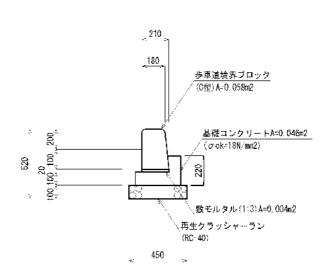
種別	規格			<u></u>	草 豆	t			単位	数	量
撤去		L=	9.000						m		9.00
U型側溝	鉄筋Co	A=	0.150	×	0.600	+					
		0.150	×	0.300	×	2	=	0.180	m2		0.18
		V=	0.150	×	9.000	=	1.350		m3		1.35
敷モルタル	無筋Co	A=	0.030	×	0.600	=	0.018		m2		0.02
		V=	0.018	×	9.000	=	0.162		m3		0.16

# 落ちふた式U型側溝(1種)【撤去<del>・復旧</del>】



種別	規格				算 式	t		単位	数	量
撤去		L=	7.500					m		7.50
落ちふた式U型側溝	鉄筋Co	A=	0.077					m2		0.08
	L=2.0m/本	V1=	0.077	×	7.500	=	0.578	m3		0.58
側溝ふた(1種)	鉄筋Co	A2=	0.028					m2		0.03
歩道用		V2=	0.028	×	7.500	=	0.210	m3		0.21
	鉄筋Co	∴V=	0.578	+	0.210	=	0.788	m3		0.79
敷モルタル	無筋Co	A=	0.030	×	0.360	=	0.011	m2		0.01
		∴V=	0.011	×	7.500	=	0.081	m3		0.08
復旧		L=	7.500					m		7.50
基礎砕石	RC-40,t=150	A=	0.460	×	0.000	=	0.000	m2		0.00
敷モルタル		A=	0.030	×	0.360	=	0.011	m2		0.01
		W=	0.011	×	0.000		0.000	m3		0.00
同上型枠		A=	0.030	×	2	×	0.000			
		=	0.000					m2		0.00
落ちふた式U型側溝	L=2.0m/本	L=	7.500					m		7.50
		N=	7.500	/	2.000	=	4.000	本		4.00
側溝ふた(1種)	鉄筋Co	N=	4.000	×	4.000	=	16	枚		16
<b>歩道用</b>	L=0.5m/枚									_

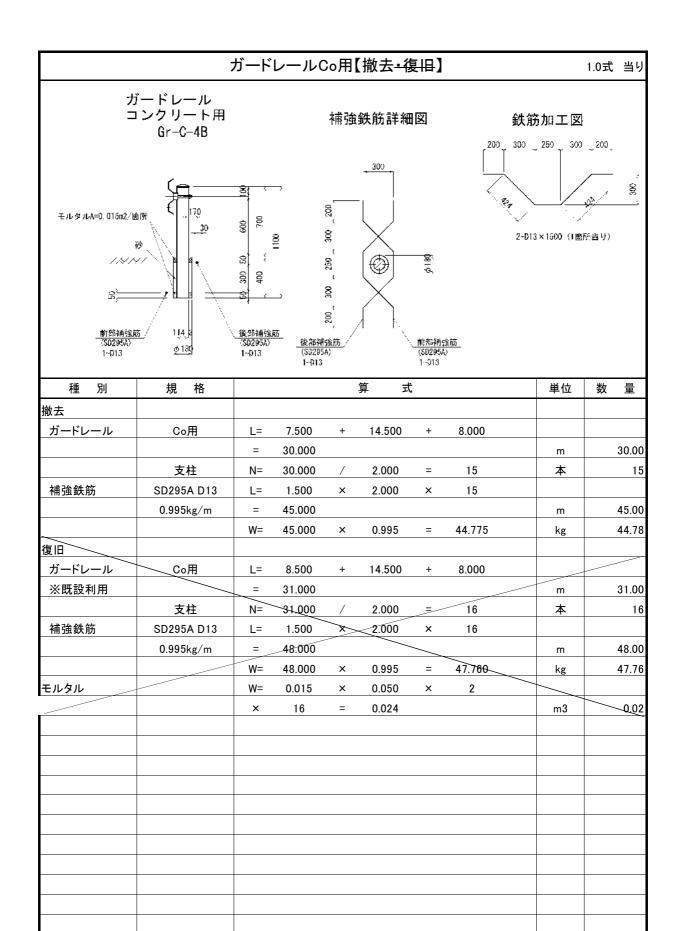
# 歩車道境界ブロック【撤去・復旧】



種別	規格				左 菓	t		単位	数量
撤去		L=	7.500					m	7.
歩車道境界ブロック	無筋Co	A1=	0.058					m2	0.0
		V1=	0.058	×	7.500	=	0.435	m3	0.4
敷モルタル	無筋Co	A2=	0.004					m2	0.0
		V2=	0.004	×	7.500	=	0.030	m3	0.0
基礎Co	無筋Co	A3=	0.046					m2	0.0
		V3=	0.046	×	7.500	=	0.345	m3	0.3
		∴v=	0.435	+	0.030	+	0.345		
		=	0.810					m3	0.8
復旧									
基礎砕石	RC-40,t=100	A=	0.450	×	7.500	=	3.375	m2	3.3
敷モルタル		V=	0.004	×	7.500	=	0.030	m3	0.0
同上型枠		A=	0.020	×	7.500	=	0.150	m2	0.
基礎Co	$\sigma$ ck=18N/mm2	V=	0.046	<b>&gt;</b>	7.500	=	0.345	m3	0.0
同上型枠		A=(-	0.100	+	0.220	)x(	7.500		
		=	2.400					m2	2.4
歩車道境界ブロック	C型	L=	7.500						
	0.6m/本	N=	7.500	/	0.600	=	13	本	

# ガードレール土中用(ガードパイプー体型)【撤去・復旧】 ガードレール 土中用(ガードパイプー体型) Gr-C-4E-PY-F3

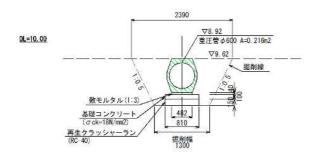
種別	規格			算	式	単位	数	量
撤去								
ガードレール	土中用	L=	9.000			m		9.00
	ガードパイプー体型							
復旧								
ガードレール		L=	9.000			m		9.00
<u> </u>	ガードパイプー体型							_

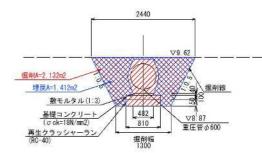


# 重圧管 **φ** 600【撤去<del>•復旧</del>】

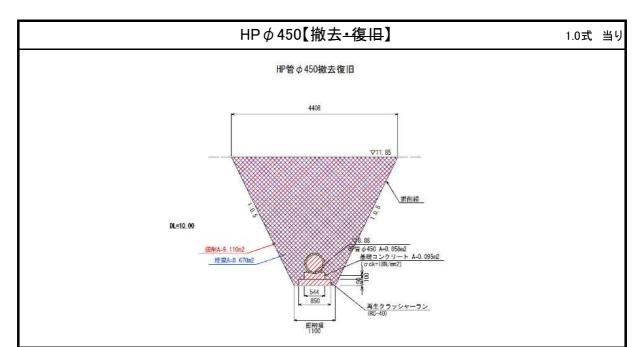








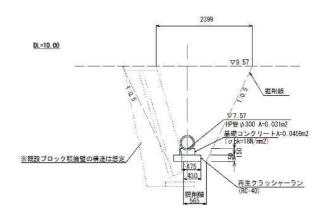
種別	規格				算 豆	t		単位	数	量
撤去										
重圧管	鉄筋Co, φ 600	L=	2.000					m		2.00
		V=	0.216	×	2.000	=	0.432	m3		0.43
敷モルタル		V1=	0.040	×	0.482	×	2.000			
		=	0.039					m3		0.04
基礎Co	$\sigma$ ck=18N/mm2	V2=	0.100	×	2.000	=	0.200	m3		0.20
	無筋Co	V=	0.039	+	0.200	=	0.239	m3		0.24
復旧										
床掘		W=	2.132	×	2.000	=	4.264	m3		4.26
埋戻C	1≦W<4m	W=	1.412	×	2.000	=	2.824	m3		2.82
残土	土量変化率0.9	W=	4.264	-	2.824	/	0.900			
		=	1.126					m3		1.13
重圧管	$\phi$ 600	L=\	2.000					m		2.00
	L=2.0m/本	N=	2.000	/	2.000	=	1	本		1.00
敷モルタル		W=	0.040	$\times$	0.482	×	2.000			
		=	0,039					m3		0.04
同上型枠		A=(	0.040	+	0.040	)×	2.000			
		=	0.160					m2		0.16
基礎Co	$\sigma$ ck=18N/mm2	V=	0.100	×	2.000	=	0.200	m3		0.20
同上型枠		A=(	0.100	+	0.100	)×	2.000			
		=	0.400					m2		0.40
基礎砕石	RC-40,t=150	A=	0.810	×	2.000	=	1.620	m2		1:62



種別	規格				算 式	<u> </u>		単位	数量
撤去									
HP管	鉄筋Co, φ 450	L=	7.000					m	7.00
		V=	0.095	×	7.000	=	0.665	m3	0.67
基礎Co	無筋Co	V=	0.100	×	7.000	=	0.700	m3	0.70
復旧									
床掘		W=	9.110	×	7.000	=	63.770	m3	63.77
埋戻C	1≦₩<4m	W=	8.670	×	0.095	=	0.824	m3	0.82
残土	土量変化率0.9	W=	63.770	-	0.824	1	0.900		
		=	62.855					m3	62.85
HP管	В形, Ф 600	L=	7.000	><				m	7.00
	L=2.43m/本	N=	7.000	/	2.430	_=	3	本	3.00
基礎Co	σ ck=18N/mm2	V=	0.095	×	7.000	=	0.665	m3	0.67
同上型枠		A=(	0.100	+	0.100	)×	7.000		
		=	1.400					m2	1.40
基礎砕石	RC-40,t=150	A=	0.850	×	7.000	=	5.950	m2	5.95

# HP *ϕ* 300【撤去】





種別	規格	単位	数	量						
撤去										
HP管	鉄筋Co,φ300	L=	3.000					m		3.00
		V=	0.031	×	3.000	=	0.093	m3		0.09
基礎Co	無筋Co	V=	0.046	×	3.000	=	0.138	m3		0.14

# 

M

90 <u>周生クラッシャーラン</u> 90-400

種 別	規格				算 式	<u>.</u>			単位	数	量
撤去											
集水桝(現場打ち)	鉄筋Co	N=	1						基		1.00
800 × 800 × 1000		V=(	1.100	×	1.100	×	1.250				
		_	0.800	×	0.800	×	1.100	)			
	※HP φ 450分控除	-	0.058	×	0.150						
	※重圧管 $\phi$ 600分控除	-	0.216	×	0.150						
	※現場打ちL型側溝分控除	-	0.203	×	0.150	×	2				
		=	0.707						m3		0.71

### 全数量

種 別	細 別 掘掘掘り 埋	規 格 機械 機械 W>4m 1m≦W<4m W<1m D16 D13 D13	m3 m3 m3 m3 m3 m3 m3 m3 m3 m2 kg kg m3 m2 kg m3 m2	数量 209.2 719.7 481.4 92.8 73.0 5.0 35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	日当り 施工量 230.0 220.0 270.0 53.0 33.0 5.0 5.0 38.0 3,500 3,500 3,500	0.91 3.27 1.78 1.75 2.21 0.99 7.10 1.05 1.15 0.02 0.11 0.56 0.71 0.07	
土工  「シックスカルバートエ  現場打ちウィング  土工  大型土のうエ	掘削 床埋戻し 通常車 ロリート 型鉄筋筋・ エンクリート 型鉄筋部 コンクリート 型鉄筋部 コンクリート 型鉄筋・ エンクリート 型鉄筋・ エンクリート 型 鉄 広 土 エ のう	機械 機械 W>4m 1m≦W<4m W<1m D16 D13	m3 m3 m3 m3 m3 m m	719.7 481.4 92.8 73.0 5.0 35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	230.0 220.0 270.0 53.0 33.0 5.0 5.0 38.0 3,500 8.0 38.0 3,500	3. 27 1. 78 1. 75 2. 21 0. 99 7. 10 1. 05 1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -145 I -146 I -146 I -146 I -157 I -157 I -157 I -182 I -183 I -271 I -182 I -183 I -271
ボックスカルバートエ 現場打ちウィング 土エ 大型土のうエ	床掘り 埋戻し 通常布設 台車 ロ部コンクリート 型鉄筋 吐ウリート 型数筋 サンクリート 型数筋 サンクリート 型数筋	機械 W>4m 1m≦W<4m W<1m D16 D13 D13	m3 m3 m3 m3 m3 m m	719.7 481.4 92.8 73.0 5.0 35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	220.0 270.0 53.0 33.0 5.0 5.0 5.0 38.0 3,500 3,500 38.0 3,500	3. 27 1. 78 1. 75 2. 21 0. 99 7. 10 1. 05 1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -145 I -146 I -146 I -146 I -157 I -157 I -157 I -182 I -183 I -271 I -182 I -183 I -271
ボックスカルバートエ 現場打ちウィング 土エ 大型土のうエ	床掘り 埋戻し 通常布設 台車 ロ部コンクリート 型鉄筋 吐ウリート 型数筋 サンクリート 型数筋 サンクリート 型数筋	機械 W>4m 1m≦W<4m W<1m D16 D13 D13	m3 m3 m3 m3 m3 m m	719.7 481.4 92.8 73.0 5.0 35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	220.0 270.0 53.0 33.0 5.0 5.0 5.0 38.0 3,500 3,500 38.0 3,500	3. 27 1. 78 1. 75 2. 21 0. 99 7. 10 1. 05 1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -145 I -146 I -146 I -146 I -157 I -157 I -157 I -182 I -183 I -271 I -182 I -183 I -271
現場打ちウィング 土工 大型土のうエ	埋戻し 通常布設 台車 コンクリート 型枠 鉄筋筋 吐ロリート 型数筋 サロリート 型数筋 サロリート 型数筋	W>4m 1m≦W<4m W<1m D16 D13 D13	m3 m3 m3 m m	481.4 92.8 73.0 5.0 35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	270.0 53.0 33.0 5.0 5.0 5.0 38.0 3,500 3,500 3,500 3,500	1. 78 1. 75 2. 21 0. 99 7. 10 1. 05 1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -146 I -146 I -146 I -146 I -157 I -157 I -157 I -182 I -183 I -271 I -182 I -183 I -271
現場打ちウィング 土工 大型土のうエ	通常布設 台車工法 吞口部 コンクリート 型枠 鉄筋 吐口リート 型サウリート 型数筋 ・ サンクリート ・ サンクリート ・ サンクサート ・ サンクサート ・ サンクサート ・ サンクサート	1m≦W<4m W<1m D16 D13 D13	m3 m3 m m m m3 m2 kg kg m3 m2 kg	92.8 73.0 5.0 35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	53.0 33.0 5.0 5.0 5.0 38.0 3,500 3,500 3,500 3,500	1. 75 2. 21 0. 99 7. 10 1. 05 1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -146 I -146 I -146 I -157 I -157 I -182 I -183 I -271 I -182 I -183 I -271
現場打ちウィング 土工 大型土のうエ	台車工法	W<1m  D16 D13  D13  B体盛土 B≧4m	m3 m2 kg kg m3 m2 kg	73.0 5.0 35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	33.0 5.0 5.0 8.0 38.0 3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	2. 21 0. 99 7. 10 1. 05 1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -146  I -157 I -157 I -157  I -182 I -183 I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
現場打ちウィング 土工 大型土のうエ	台車工法	D16 D13 D13 B体盛土 B≧4m	m3 m2 kg kg m3 m2 kg	5.0 35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	5.0 5.0 8.0 38.0 3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	0. 99 7. 10 1. 05 1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -157 I -157 I -157 I -182 I -183 I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
現場打ちウィング 土工 大型土のうエ	台車工法	D13  D13  B体盛土 B≧4m	m3 m2 kg kg m3 m2 kg	35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	8.0 38.0 3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	7. 10  1. 05 1. 15 0. 02 0. 11  0. 56 0. 71 0. 07	I -157  I -182 I -183 I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
土工 大型土のうエ	台車工法	D13  D13  B体盛土 B≧4m	m3 m2 kg kg m3 m2 kg	35.5 8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	8.0 38.0 3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	7. 10  1. 05 1. 15 0. 02 0. 11  0. 56 0. 71 0. 07	I -157  I -182 I -183 I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
土工 大型土のうエ	を マンクリート  マンクリート  型枠  鉄筋 ・サロックリート  型枠 ・サロックリート ・サロック ・サロ・サロック ・サロック ・	D13  D13  B体盛土 B≧4m	m2 kg kg m3 m2 kg	8.4 43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	8.0 38.0 3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	1. 05 1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -182 I -183 I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
土工 大型土のうエ	コンクリート 型枠 鉄筋 鉄筋 吐口の コンクリート 型枠 鉄筋 仮設盛土工 大型土のう	D13  D13  B体盛土 B≧4m	m2 kg kg m3 m2 kg	43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	38.0 3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -183 I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
土工 大型土のうエ	コンクリート 型枠 鉄筋 鉄筋 吐口の コンクリート 型枠 鉄筋 仮設盛土工 大型土のう	D13  D13  B体盛土 B≧4m	m2 kg kg m3 m2 kg	43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	38.0 3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -183 I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
大型土のうエ	型枠 鉄筋 鉄の部 コンクリート 型枠 鉄筋 仮設盛土エ 大型土のう	D13  D13  B体盛土 B≧4m	m2 kg kg m3 m2 kg	43.8 82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	38.0 3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	1. 15 0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -183 I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
大型土のうエ	鉄筋 鉄筋 吐口部 コンクリート 型枠 鉄筋 仮設盛土エ 大型土のう	D13  D13  B体盛土 B≧4m	kg kg m3 m2 kg	82.4 396.3 4.5 27.0 232.7	3,500 3,500 8.0 38.0 3,500	0. 02 0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -271 I -271 I -182 I -183 I -271
大型土のうエ	鉄筋 吐口部 コンクリート 型枠 鉄筋 仮設盛土エ 大型土のう	D13  D13  B体盛土 B≧4m	m3 m2 kg	396.3 4.5 27.0 232.7	3,500 8.0 38.0 3,500	0. 11 0. 56 0. 71 0. 07	I -271  I -182  I -183  I -271
大型土のうエ	世口部 コンクリート 型枠 鉄筋 仮設盛土工 大型土のう	D13 路体盛土 B≧4m	m3 m2 kg	4.5 27.0 232.7	8.0 38.0 3,500	0. 56 0. 71 0. 07	I -182 I -183 I -271
大型土のうエ	コンクリート 型枠 鉄筋 仮設盛土工 大型土のう	路体盛土 B≧4m	m2 kg	27.0 232.7	38.0 3,500	0. 71 0. 07	I -183 I -271
大型土のうエ	型枠 鉄筋 仮設盛土工 大型土のう	路体盛土 B≧4m	m2 kg	27.0 232.7	38.0 3,500	0. 71 0. 07	I -183 I -271
大型土のうエ	鉄筋 仮設盛土エ 大型土のう	路体盛土 B≧4m	kg	232.7	3,500	0. 07	I -271
大型土のうエ	仮設盛土工大型土のう	路体盛土 B≧4m					
大型土のうエ	仮設盛土工大型土のう		m3	406.5	250.0	1 16	
大型土のうエ	大型土のう		m3	406.5	250.0	1 16	
-	大型土のう		m3	406.5	250.0	1 16	
-	大型土のう			400.3	350.0	1.10	I -142
-		製作∙設置					
A+1+		衣 IT 以 区	袋	128.0	34.0	3. 76	П−628
A+++-		撤去	袋	128.0	115.0	1. 11	П-628
ᆂ曲ᅺᆂ丁	ハエエツノ	JHA ZA	10	120.0	110.0	1. 11	H 020
m 衣 —	表層	再生密粒度As t=5cm	m2	326.5	2.300.0	0. 14	I -227
		RC-40 t=10cm	m2	326.5	830.0	0. 14	I -227
土留め工	四無	KC-40 t-10cm	IIIZ	320.3	630.0	0. 39	1 -221
工由の工	*************	**************************************	(E)	1.0	2.2	0.20	1 104
	油圧圧入工・引抜工		口	1.0	3.3	0. 30	I-184
		切梁式 鋼矢板皿型 L=10.5m	枚	32.0	21.0	1. 52	II -572
							II −572
							П −572
			本				II −572
	鋼製支保工	腹起し設置 H-350×350×12×19孔	t				I -184
		腹起し撤去 H-350×350×12×19孔	t	6.0	18.3		I -184
		腹起し設置 H-400×400×13×21孔	t	7.7	10.1		I -184
		腹起し撤去 H-400×400×13×21孔	t	7.7	18.3	0. 42	I -184
		切梁設置 H-300×300×10×15孔	t	2.6	10.1	0. 25	I -184
		切梁撤去 H-300×300×10×15孔	t	2.6	18.3	0. 14	I -184
覆工							
	覆工板	設置 2000×1000×208	m2	168.0	34.0	4. 94	I -184
		撤去 2000×1000×208	m2	168.0	56.0	3. 00	I -184
地盤改良工						•	
J 7.2.	薬液注入工	二重管ストレーナー(複相)工法	本	56.0	4.3	13 02	II -269
	2131121-7-7						I-164
		CONTRACTOR OF THE LAND AND LAND L		1.5	0.0		
					±+	60 74	
				61			183人
				01	<u> </u>	\	100人
				丁 10 ほした 半し			<u> </u>
				施工日数		103.3	<del>                                     </del>
	覆工地盤改良工	覆工板	切梁式 鋼矢板Ⅲ型 L=8.5m 親杭 H-300×300 L=8.5m 親杭 H-300×300 L=8.5m 親杭 H-300×300 L=8.5m	サンタ 切梁式 鋼矢板Ⅲ型 L=8.5m 枚 親杭 H-300×300 L=11.5m 本 親杭 H-300×300 L=8.5m 本 親杭 H-300×300 L=8.5m 本 腹起し設置 H-350×350×12×19孔 t 腹起し搬去 H-350×350×12×19孔 t 腹起し搬去 H-400×400×13×21孔 t 腹起し搬去 H-400×400×13×21孔 t 切梁設置 H-300×300×10×15孔 t 切梁設置 H-300×300×10×15孔 t 切梁撤去 H-300×300×10×15孔 t 地 ない ない は 世 ない は 世 ない は 大 で で で で で で で で で で で で で で で で で で	切梁式 鋼矢板Ⅲ型 L=8.5m 枚 91.0 親杭 H-300×300 L=11.5m 本 23.0 親杭 H-300×300 L=8.5m 本 4.0 親杭 H-300×300 L=8.5m 本 4.0 編製支保工 腹起し設置 H-350×350×12×19孔 t 6.0 腹起し設置 H-350×350×12×19孔 t 6.0 腹起し設置 H-400×400×13×21孔 t 7.7 腹起し散去 H-400×400×13×21孔 t 7.7 複製設置 H-300×300×10×15孔 t 2.6 切梁撤去 H-300×300×10×15孔 t 2.6 数梁撤去 H-300×300×10×15孔 t 2.6 数字撤去 2000×1000×208 m2 168.0 地盤改良工 薬液注入工 二重管ストレーナー(複相)工法 本 56.0	切梁式 鋼矢板Ⅲ型 L=8.5m 枚 91.0 27.0 親杭 H-300×300 L=11.5m 本 23.0 16.0 親杭 H-300×300 L=8.5m 本 4.0 21.0 親杭 H-300×300 L=8.5m 本 4.0 10.1	切梁式 鋼矢板Ⅲ型 L=8.5m   枚   91.0   27.0   3.37   親杭 H-300×300 L=11.5m   本   23.0   16.0   1.44   親杭 H-300×300 L=8.5m   本   4.0   21.0   0.19   銀表に設置 H-350×350×12×19元   t   6.0   10.1   0.60   18.3   0.33   18.2

# 位置図 (34.40442000971805, 132.98313347537534)

