2025年度

八尋15号線•7-1

福山市神辺町地内

道路改良工事実施設計書

工事延長 L=240.0m

道路幅員 W=6.0m

重力式擁壁工 L=373.1m (V=215m3)

水路工L=480.6m下層路盤工A=1,289m2上層路盤工A=1,289m2

表層工 A=1,289m2

区画線工 L=477m

概

工

事

要

第1章 総則

第1節 適用

- ・本特記仕様書は、道路改良工事(八尋15号線・7-1)に適用する。
- ・本特記仕様書に記載のない事項については、次によるものとする。
- ·令和7年8月 広島県 土木工事共通仕様書、「設計図書(別冊図面、仕様書)」、「福山市建設工事執行規則」、「福山市工事検査技術基準」
- その他関連規格類
- ・小黒板情報電子化を実施しない工事写真について、監督員の承諾を得る必要はないものとする。

第2節 工程表の提出について

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

第3節 地元への周知

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

第4節 地権者への承諾

・地権者に官地内の境界杭等の有無を確認すること。境界杭等がある場合は工事完了後、復旧することとし、地権者が境界杭等は無いと回答をした場合であっても、境界杭等の有無を確認しながら、施工しなければならない。受注者は地権者と現地で立会を行い、境界杭等の有無、位置等の確認を行うこととし、事前、事後に写真記録を行い、適切に管理すること。

第5節 情報共有システム

- 1 本工事は、受注者間の情報を電子的に交換・共有することにより、業務の効率化を図る情報共有システムの対象である。
- 2 本工事で使用する情報共有システムは次とする。

広島県工事中情報共有システム

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

- 3 受注者は、情報共有システムの利用対象としないことを希望する場合は、契約後すみやかに発注者にその旨を協議し、承諾を得ること。
- 4 受注者は、情報共有システムの利用に当たり、(一社)広島県土木協会に利用申込みを行い、 利用料を支払うものとする。
- 5 受注者は、情報共有システムの利用にあたり、情報共有システム利用手引に基づき運用すること
- 6 工事情報共有システムの完了後のデータ受理方法について

作 成 者 : 受注者 納品方法: CD、DVD

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

第6節 工事に着手すべき期日について

・受注者は、工事開始日以降30日以内に工事着手しなければならない。

第7節 法定外労災保険の付保について

・本工事は、法定外の労災保険契約の保険料を見込んでいる。

第8節 保安施設設置基準について

・工事標示板及び工事説明看板の挨拶文の記載については、広島県保安施設設置基準に準じたものにすること。

第9節 再生資源利用計画の現場掲示

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

第2章 材料

第1節 六価クロム溶出試験(及びタンクリーチング試験)

- ・本工事は「六価クロム溶出試験(及びタンクリーチング試験」の対象工事であり、次の工種について、六価クロム溶出試験(及びタンクリーチング試験)を実施し、試験結果(計量証明書)を提出するものとする。なお、試験方法は、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)によるものとする。
- ・土質条件、施工条件等により試験方法、検体数に変更が生じた場合は、監督員と協議するもと し、設計変更の対象とする。
- ・六価クロム溶出試験対象工種名及び検体数 路床安定工法:配合設計段階 1検体、施工後段階 0検体 配合設計段階で溶出量が土壌環境基準を越えなかったセメント及びセメント系固化材を地盤 改良する場合は、施工後段階の試験を実施することは要しない。 合計1検体

第2節 コンクリートの配合指定

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

第3章 施工条件

第1節 施工時期・時間の制限

- ・施工内容:沿線耕作者及び水利関係者と調整のうえ、非灌漑期に施工する。
- ・上記によりがたい場合は別途協議すること。

第2節 検査期間

・本工事の工期は、工事検査期間として、14日間を見込んでいる。

第3節 現場の復旧

・耕作地は原形復旧とする。

第4節 交通誘導警備員

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

第5節 熱中症対策

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

第6節 購入土 (搬入) (新材料)

- ・本工事では土砂購入を見込んでいる。
- ・新材料の購入土砂を見込んでいるが、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。)を使用することが可能である場合は、その使用に努めるものとする。ただし、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7節 建設副産物について

- (1) 工事受注者は、工事着手前に、次の書類を本工事の監督職員に提出すること。なお、建設発生土については、処分先の現地確認写真を提出すること。
- 1 建設廃棄物処理計画書
- ・廃棄物処理業者(収集及び運搬)の許可証の写し(許可車両の自動車登録番号一覧及び自動車 検査証の写しを含む)
- ・廃棄物処理業者(中間処理・最終処分)の許可証の写し(再生資源化施設にあっては、それを示す書類を含む)
- ・運搬ルート、処分場の位置、事業の範囲、処理能力及び処理方法を明示したもの
- 各処分場の現地確認写真
- ・建設工事の受注者と処理業者(収集、運搬、中間処理・最終処分・再資源化施設)との二者の業務委託契約書の写し
- 2 再生資源利用計画書
- 3 再生資源利用促進計画書
- (2) 工事受注者は、「再生資源利用計画書」、「再生資源利用促進計画書」及び「建設廃棄物処理計画書」に従い建設廃棄物及び特定建設資材廃棄物が適正に処理されたことを確認し、工事完成時に次の書類を監督職員に提出すること。なお、建設発生土については、処分先への搬入状況の写真を添付すること。
- 1 再生資源利用実施書
- 2 再生資源利用促進実施書
- 3 建設廃棄物処理実施書
- ・マニフェスト (産業廃棄物管理票) の写し及び再生資源化に係るものについては受入伝票の写し

(マニフェストは原則として環境省が示す全国統一のマニフェストを使用する。)

・収集及び運搬の写真並びに中間処理場及び最終処分場(直接最終処分の場合のみ)への搬入状況の写真

第8節 建設発生土(搬出) (建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地又は建設発生土受入地(一時たい積))

- ・当該工事により発生する建設発生土は、公の関与する埋立地、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、建設発生土受入地又は建設発生土受入地(一時たい積)のいずれかに搬出するものとする。また、搬出先として、運搬費と受入費(平日の受入費用)の合計が最も経済的になる建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地又は建設発生土受入地(一時たい積)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。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、建設発生土受入地又は建設発生土受入地(一時たい積)への搬出が困難となった場合は、監督員と受注者が協議するものとする。
- ・搬出先においては、処分状況が確認できるよう、写真撮影を行うとともに、数量等が確認できるように計量伝票等を監督員に提出すること。
- ・実施伝票は原本を提出すること。

第9節 特定建設資材廃棄物 (アスファルト塊、コンクリート塊等)

- ・建設リサイクル法対象工事(請負代金額500万円以上)の場合、「建設工事に係る資材の再資源化等に関する法律」を遵守し適正に処理すること。また、法第12条第2項に基づき、法第10条第1号から第5号までに掲げる事項について下請負人に告知する場合は、告知書の写しを監督員に提出すること。
- ・特定建設資材廃棄物は、「廃棄物の処理及び清掃に関する法律」(以下「廃棄物処理法」という)を遵守し、適正に処理しなければならない。
- ・特定建設資材廃棄物は、広島県(環境局)及び保健所設置政令市(広島市、呉市、福山市)が、廃棄物処理法に基づき許可した適正な施設へ搬出し再資源化しなければならない。
- ・再資源化に要する費用(運搬費を含む処分費)は、広島県(環境局)及び保健所設置政令市 (広島市、呉市、福山市)が廃棄物処理法に基き許可した適正な施設のうち受入条件が合うもの の中から、運搬費と受入費の合計が最も経済的になるものを見込んでいる。従って、正当な理由 がある場合を除き再資源化に要する費用(単価)は変更しない。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、施設への受入が困難な場合は監督員と受注者が協議するものと する。
- ・搬出先においては、処分状況が確認できるよう、写真撮影を行うとともに、数量等が確認できるように計量伝票等を監督員に提出すること。
- ・マニフェスト (産業廃棄物管理票) の写し及び再生資源化に係るものについては受入伝票の写し

(マニフェストは原則として環境省が示す全国統一のマニフェストを使用する。)

第10節 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11節 排出ガス対策型建設機械の使用促進

・令和7年8月広島県土木工事共通仕様書で使用を義務づけている排出ガス対策型建設機械においては、第三次基準以上の建設機械の使用に努めること。なお、使用する排出ガス対策型建設機械について、基準値による設計変更は行わない。

第4章 その他

第1節 その他項目

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

第2節 福山市週休2日適用工事について

本工事は、持続可能な建設産業に向けた労働環境の改善を目的とする週休2日適用工事の対象工事です。詳細については、別紙(土木関連工事における福山市週休2日適用工事の実施について)によるものとします。

- 1 福山市週休2日適用工事の実施に係る用語の定義は次の各号に定めるものとする。
 - (1) 「週休2日」とは、次のアからウまでに定める区分に応じ、各条件を満たすものをいう。
 - ア 「完全週休2日(土日)」とは、対象期間の全ての週(原則として、土曜日から金曜日までの7日間とする。以下同じ。)毎に現場閉所又は現場休息(以下「現場閉所等」という。)を原則として土曜日及び日曜日に指定し、1週間に2日以上の現場閉所等を行うものをいう。
 - イ 「月単位の週休2日」とは、対象期間内の全ての月毎に現場閉所等の日数が、4週8休(現場閉所等の割合が28.5%(8日/28日)以上のものをいう。以下同じ。)以上であるものをいう。
 - ウ 「通期の週休2日」とは、対象期間内において現場閉所等の日数が4週8休以上の ものをいう。
 - (2) 「現場閉所」とは、巡回パトロール、保守点検等の現場管理上必要な作業を行う場合を除き、現場事務所での作業を含めて1日を通して現場及び現場事務所が閉所された状態をいう。
 - (3) 「現場休息」とは、分離発注工事の場合に、各発注工事単位で、現場事務所での作業を 含めて1日を通して現場作業が無い状態をいう。
 - (4) 「対象期間」とは、工事着手日(準備期間(契約上の工事の始期から現場事務所などの設置、測量、本体工事又は仮設工事のいずれか最も早い日までの期間をいう。)を除く。)から工事の完成日(後片付け期間(契約図書に基づく工事目的物の施工が全て完了し、余剰資材等の撤去、現場の清掃等、工事の完成検査を受けるために必要な作業を行う期間をいう。)を除く。)までの期間をいう。ただし、次の期間は対象期間から除くものとする。
 - ア 年末年始6日間及び夏季休暇3日間
 - イ 工場製作のみが行われている期間
 - ウ 災害時の緊急対応その他受注者の責めによらず、休工又は現場作業を余儀なくされ た期間
 - (5) 「発注者指定型」とは、週休2日適用工事として発注者が指定するものをいう。
 - (6) 「受注者希望型」とは、受注者が工事着手前に、発注者に対して週休2日適用工事として取り組む旨を申し出たものをいう。
- 2 週休2日は、次のアからウまでに定める区分に応じ、各号に定めるところにより実施するものとする。
 - ア 完全週休2日(土日)
 - 1(1)アに定めるところにより実施するものとする。ただし、対象期間内のうち、日数が7日に満たない週においては、当該週の土曜日及び日曜日の合計日数以上の現場閉所等を行うことで実施できるものとする。
 - イ 月単位の週休2日
 - 1(1)イに定めるところにより実施するものとする。ただし、暦上の土曜日及び日曜日の現場閉所等では4週8休に満たない月又は日数が28日に満たない月においては、当該

月の対象期間内の土曜日及び日曜日の合計日数以上の現場閉所等を行うことにより実施できるものとする。

ウ 通期の週休2日

1(1)ウに定めるところにより実施するものとする。

- 3 受注者は、受注した工事が発注者指定型の場合は、工事着手までに監督員に対し、実施する週休2日の区分について申し出るとともに、現場閉所(現場休息)計画表兼実績表(様式1)(以下「計画表」という。)を提出するものとする。
- 4 受注者は、受注した工事が受注者希望型の場合は、工事着手までに監督員に対し、週休 2日実施の有無及び実施する週休2日の区分について申し出るとともに、実施する場合は 計画表を提出するものとする。なお、工事着手前に週休2日を実施しない旨を申し出た場 合は、工事着手後の週休2日を実施する旨の申出は受け付けないものとする。
- 5 受注者は、天候を理由として現場閉所等を行う場合のほか、次に掲げる場合は、監督員 との協議により工事着手後であっても週休日を変更することができるものとする。
 - (1) 品質管理、安全管理等のため作業を継続して行う必要がある場合
 - (2) その他工程の都合上やむを得ない場合
- 6 受注者は、当該工事が週休2日適用工事である旨を標示板の見えやすい位置に記載して 工事現場に設置しなければならない。この場合において、記載内容は、別記様式に定める ものを基本とするものとする。
- 7 受注者は、計画表に現場閉所等の状況を記入し、現場閉所等の状況が確認できる書類(工事日誌、出勤簿等をいう。)とともに毎月7日(7日が閉庁日の場合は翌開庁日)まで及び 工事完成後速やかに、工事打合せ簿により監督員に提出し、確認を受けるものとする。
- 8 週休2日を理由とする工期延長については、認めないものとする。
- 9 受注者は、週休2日を実施できなくなった場合は、速やかにその旨及び理由を工事打合 せ簿により監督員に報告するものとする。
- 10 発注者指定型の工事の経費の補正は次の各号に掲げるとおりとする。
 - (1) 土木工事

月単位の週休2日の経費を見込んで発注し、現場閉所等の実績に基づき、完全週休2日(土日)を達成したと認めた場合は、完全週休2日(土日)の補正係数を適用して変更契約し、月単位の週休2日を達成できなかった場合は、月単位の週休2日の補正係数を除いて変更契約を行うものとする。

(2) 港湾工事

月単位の週休2日の経費を見込んで発注し、現場閉所等の実績に基づき、月単位の週休2日を達成できなかった場合は、月単位の週休2日の補正係数を除いて変更契約を行うものとする。

11 受注者希望型の工事の経費の補正は次の各号に掲げるとおりとする。

(1) 土木工事

週休2日の経費は見込まず発注し、現場閉所等の実績に基づき、達成した週休2日の 区分に応じて完全週休2日(土日)(港湾工事を除く。)又は月単位の週休2日の補正係数 を適用して変更契約を行うものとする。

(2) 港湾工事

週休2日の経費は見込まず発注し、現場閉所等の実績に基づき、月単位の週休2日を 達成したと認めるとき、当該週休2日の補正係数を適用して変更契約を行うものとする。

- 12 土木工事(港湾工事を含む。)に係る経費の補正については、次の各号に掲げる現場閉所等の実績に基づき、当該各号に定める補正係数、別表土木工事市場単価の補正係数(港湾工事を除く。)及び土木工事標準単価の補正係数の表に定める補正係数を用いるものとする。ただし、港湾工事(港湾土木請負工事積算基準を適用した工事)については、月単位の週休2日を達成した場合に限り、第2号に定める補正係数及び別表港湾工事市場単価の補正係数の表に定める補正係数により、経費の補正を行うものとする。
 - (1) 完全调休2日(土日)

ア 労務費1.02イ 共通仮設費ウ 現場管理費1.03

(2) 月単位の週休2日

ア 労務費 1.02

イ 共通仮設費1.01 (港湾工事を除く。)ウ 共通仮設費1.02 (港湾工事に限る。)エ 現場管理費1.02 (港湾工事を除く。)オ 現場管理費1.03 (港湾工事に限る。)

- 13 12(1)ア及び12(2)アに規定する労務費に係る補正対象は、公共工事設計労務単価、電気 通信技術者、電気通信技術員、機械設備据付工及び港湾請負工事積算基準に係る標準賃金 (船舶製作工を除く。)とする。
- 14 土木工事については、完全週休2日(土日)又は月単位の週休2日を達成したとき、港 湾工事については、月単位の週休2日を達成したときに工事成績評定表の「工程管理」及 び「創意工夫」において評価するものとする。
- 15 週休2日を達成できなかった場合であっても、工事成績評定は減点しない。
- 16 計画表その他の提出資料に虚偽の記載等を行った場合は、指名除外措置の対象となる場合がある。

土木工事市場単価の補正係数(港湾工事を除く。)

		補正係数			
夕新		月単位	完全		
名称	区分	の週休2日	週休2日		
			(土日)		
鉄筋工		1.02	1.02		
ガス圧接工		1.01	1.01		
ノンカー・エングゴー カエ	設置	1.01	1.01		
インターロッキングブロック工	撤去	1.02	1.02		
叶	設置	1.00	1.00		
防護柵設置工(ガードレール)	撤去	1.02	1.02		
	設置	1.00	1.00		
防護柵設置工(ガードパイプ)	撤去	1.02	1.02		
	設置	1.02	1.02		
防護柵設置工(横断・転落防止柵)	撤去	1.02	1.02		
防護柵設置工(落石防護柵)		1.01	1.01		
防護柵設置工(落石防止網)		1.01	1.01		
\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	設置	1.00	1.00		
道路標識設置工	撤去・移設	1. 01	1.01		
W-11 E-11 -11 E-11	設置	1. 01	1.01		
道路付属物設置工	撤去	1. 02	1.02		
法面工		1. 01	1.01		
吹付枠工		1. 01	1.01		
鉄筋挿入工 (ロックボルト工)		1. 01	1.01		
道路植栽工		1. 02	1.02		
公園植栽工		1.02	1.02		
橋梁用伸縮継手装置設置工		1.01	1.01		
橋梁用埋設型伸縮継手装置設置工		1.02	1.02		
橋面防水工		1.01	1.01		
薄層カラー舗装工		1.00	1.00		
グルービング工		1.00	1.00		
軟弱地盤処理工		1. 01	1.01		
コンクリート表面処理工		1 01	1 01		
(ウォータージェット工)		1. 01	1.01		
硬質塩化ビニル管設置工		1. 01	1.01		
リブ付硬質塩化ビニル管設置工		1.01	1.01		
心甘花	人力施工	1.02	1.02		
砂基礎工	機械施工	1. 02	1.02		
<i>九.</i>	人力施工	1. 02	1.02		
砕石基礎工	機械施工	1.02	1.02		
組立マンホール設置工		1.01	1.01		
小型マンホールエ		1.00	1.00		
	ます設置工	1.00	1.00		
取付管及びます設置工	取付管布設及	1 01	1 01		
	び支管取付工	1.01	1.01		

港湾工事市場単価の補正係数

	補正係数
名称	月単位
	の週休2日
底面工	1. 01
マット工(アスファルトマット設置・ゴム系マット設置)	1. 00
支保工	1. 02
足場工	1. 01
鉄筋工	1. 02
吊鉄筋工	1.02
型枠工	1.02
コンクリート打設工 (ポンプ車打設)	1.02
コンクリート打設工 (ポンプ車打設以外)	1.02
止水板工	1. 02
上蓋工	1. 02
伸縮目地工	1.01
係船柱取付	1. 02
防舷材取付	1. 02
車止・縁金物取付	1. 02
係船柱撤去	1. 02
防舷材撤去	1. 02
車止撤去	1. 02
電気防食取付	1. 02
防砂目地板取付工 (陸上施工)	1. 02
防砂目地板取付工 (水中施工)	1. 02
吸出し防止工(陸上施工・海上施工)	1. 02
港湾構造物塗装工(係船柱・車止・縁金物)	1.01
ペトロラタム被覆	1. 02
現場鋼材溶接・切断工(陸上施工・海上施工)	1.02
現場鋼材溶接・切断工(水中施工)	1. 02
かき落とし工	1. 02
汚濁防止膜設置・撤去・移設	1.01
汚濁防止枠設置・撤去	1.01
灯浮標設置・撤去	1.01
汚濁防止膜保守管理(海上目視点検作業船あり・水中目視点検)	1.00
汚濁防止膜保守管理(海上目視点検作業船なし)	1.02
異形ブロック製作型枠工	1.02
異形ブロック製作コンクリート打設工	1.02
異形ブロック製作給熱養生	1.01

土木工事標準単価の補正係数

		補正係数			
名称	区分	月単位	完全		
		の週休2日	週休2日		
			(土日)		
区画線工		1.02	1.02		
高視認性区画線工		1.02	1.02		
橋梁塗装工		1.01	1.01		
構造物とりこわし工	機械	1.01	1.01		
特点物とサニ47し上	人力	1.02	1.02		
コンクリートブロック積工		1.02	1.02		
排水構造物工		1.02	1.02		

(2) 週休2日適用工事

この工事は、建設産業の労働環境を改善するため、週休2日の確保に取り組む工事です。

発注者:福山市〇〇〇〇〇課 受注者:〇〇〇〇〇〇〇〇〇

(A3サイズ以上)

総括情報表

更回数	0	凡例
通用単価地区 ف価適用日	70 福山市 00-07.08.01(0)	Co ・・・コンクリート As ・・・アスファルト DT ・・・ダンプトラック BH ・・・バックホウ
- 叫地/市口	00-07:00:01(0)	CC・・・・クローラクレーン TC・・・・トラッククレーン
		RTC・・・ラフテレーンクレーン
新経費体系	1 公共(一般)	
球員 件水	1 公尺()以()	
	当世代前世代	
፲種 ፩工地域・工事場所区分	04 道路改良工事 04 一般交通影響有り(2)	
型工地域、工事场所区力 夏興補正区分	04 放文超影音句り(2)	
【休補正区分	00 補正なし	
現場事務所等の貸与区分	00 補正なし	
○C T 補正区分 S期補正係数	00 補正なし 00 補正なし	
X急工事区分	00 通常工事 0 %	
为 加 加 加 加 加 加 加 加 加 加 加 加 加	00 補正無し	
2約保証区分	01 金銭的保証(0.04%)	
7+:미낚상꼭(좌구 뉴 숙'중담		
	導員等の現場労働者にかかる経費として,労務費のほか各種経費(法定福利費の ・,安全訓練等に要する費用等)が必要であり,本積算ではこれらを現場管理費等	
)一部として率計上してい		'

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
					7727
	1	式			
道路土工					Y1E0101 レベル2
	1	式			
掘削工					Y1E010101 レベル3
₩ ж п	1	式			V4504040404 L 20 H 4
掘削 【土質,施工方法,押土の有無】					Y1E01010101レベル4
【工員、旭工力法、3年工の有無】					
		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	220	0			₩₩0.0004 =
	230	m3			単第0 -0001 表 Y1E010103 レベル3
四件 <u>一</u> 工工					
	1	式			
路体(築堤)盛土					Y1E01010301レベル4
【施工幅員】					
		m3			
路体(築堤)盛土		IIIO			SPK25040004 00
施工幅員2.5m未満					
	10	m3			単第0 -0002 表

費目・工種・施工名称など	 数量	単位	 単価	金額	備考
路床盛土工					Y1E010105 レベル3
	1	式			
路床盛土	<u> </u>	IV.			Y1E01010501レベル4
工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工工					112010100017
		m3			
路床盛土					SPK25040005 00
施工幅員2.5m未満					
	60	m3			単第0 -0003 表
法面整形工		1110			<u> </u>
)+ == == T/ (LD ±00)	1	式			V4504040704 L x 11 4
法面整形(切土部) 【現場制約の有無,土質】					Y1E01010701レベル4
近場側約の行無,工具』 					
		m2			
法面整形					SPK25040025 00
盛土部 法面締固め有り 現場制約無し					
レキ質土,砂及び砂質土,粘性土	00	0			₩ ₩ 0 0004 ±
人 残土処理工	20	m2			単第0 -0004 表 Y1E010110 レベル3
7%工处注工					TILLUTION D' YIVS
	1	式			
土砂等運搬					Y1E01011002レベル4
【土質】					
		m3			
土砂等運搬		IIIO			SPK25040002 00
標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					3.7.2.3.7.3.3.3.3.3.3.3.3.3.3.3.3.3.3.3.
DID区間有り 距離31.5km以下(19.5km超)					粘性土
	380	m3			単第0 -0005 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
土砂等運搬					SPK25040002 00
標準_土砂(岩塊・玉石混り土含む)					
DID区間無し 距離0.3km以下					砂質土
4. 人类加入	100	m3			単第0 -0006 表
· 残土等処分					Y1E01011003レベル4
		m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】		1			#0041
「処分費等」の取扱いによる					
TE 60 / \ / \ / \ 1 \ \					F000000000 00
人 残土処分(粘性土) 再生工場搬入					F000000200 00
一					
	380	m3			
上 	000	1110			Y1E0106 レベル2
# NW 1	1	式			
作業土工					Y1E010601 レベル3
	1	式			
 床掘り	I	10			Y1E01060102レベル4
【土質】					772010001022
		m3			
耕土鋤取(粘性土)					SPK25040015 00
土砂 標準					
土留方式無し 障害無し	120	m3			単第0 -0007 表
L 床掘り	120	III3			早 第0 -0007 衣 SPK25040015 00
・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・					51 N23040013 00
エレ 1877 土留方式無し 障害無し					
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	320	m3			単第0 -0008 表

費目・工種・施工名称など	 数量	単位	単価	金額	備考
埋戻し					Y1E01060103レベル4
【土質区分,土質】					
		m3			00/05040000 00
埋戻し					SPK25040020 00
量大埋戾幅1m以上4m未満					
取八连庆幅1111以上4111不凋	3	m3			単第0 -0009 表
埋戻し	<u> </u>	IIIO			SPK25040020 00
1 200					011120010020 00
最大埋戾幅1m未満					
	180	m3			単第0 -0010 表
撹拌混合					SPK25040228 00
セメント量:20.7t/100m3超22.2t/100m3以下					
セメント 高炉B		_			W. 55
1m 亡 1	100	m3			単第0-0011 表
埋戻し					SPK25040020 00
量大埋戾幅1m未満					耕土
取八连庆帽	40	m3			横が上
基面整正		IIIO			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
					112010001012
		m2			
基面整正					SPK25040017 00
					W. 655
	338	m2			単第0 -0012 表
場所打擁壁工(構造物単位)					Y1E010605 レベル3
	1	式			
重力式擁壁	1	<u> </u>			Y1E01060502レベル4
エバンバルエ					
		m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
重力式擁壁					SPK25040071 00
擁壁平均高さ1m超2m未満					
基礎砕石無し 均しCo有り	0.45				1号重力式擁壁
+1+-1/+=1/4-1/	215	m3			単第0 -0013 表
排水構造物工					Y1E0109 レベル2
	1	式			
作業土工		20			Y1E010901 レベル3
11 31 = 1					
	1	式			
床掘り					Y1E01090102レベル4
【土質】					
		m3			SPK25040015 00
大යり 土砂 標準					3FR23040013 00
エレー (水平) 土留方式無し 障害無し					
	50	m3			単第0 -0008 表
埋戻し					Y1E01090103レベル4
【土質区分,土質】					
In the Landson		m3			27/27010000
埋戻し					SPK25040020 00
 最大埋戻幅1m未満					
取八任庆憎Ⅲ不凋	30	m3			単第0-0010 表
□ 基面整正	30	IIIO			学第0 -0010 表 Y1E01090104レベル4
全 脚歪儿					112010001070 1707
		m2			
基面整正					SPK25040017 00
		_			W ##
	54	m2			単第0 -0012 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
側溝工					Y1E010903 レベル3
	1	式			
プレキャストU型側溝					Y1E01090301レベル4
【∪型側溝規格】					
 U型側溝		m			SDT00013 00
					02100010
300A[300 × 300 × 2000]					1号U型水路 17付近~ 22右側
/n/+ **	102	m			単第0 -0014 表
側溝蓋 【蓋版の規格】					Y1E01090305レベル4
監/成の次行日』					
		枚			
蓋版					SDT00017 00
落ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種ふた 300[412×95×500]					
300[412 x 93 x 300]	20	枚			単第0 -0015 表
管渠工		12			Y1E010904 レベル3
	1	式			
 鉄筋コンクリート台付管	I	I\			Y1E01090404レベル4
【管規格】					7,20,000,10,10
数 海干		m			V000000404 00
管渠工 重圧管 300					V000000101 00
	6	m			単第0 -0016 表
場所打水路工					Y1E010907 レベル3
	1	式			
	ı ı				

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場打水路					Y1E01090701レベル4
【内幅,内高,Co規格】					
 1号L型水路		m			V000000111 00
現場打					V000000111 00
平均h1 = 0.094m					
	235	m			単第0 -0021 表
2号L型水路					V000000112 00
現場打					
平均h2=0.353m	400				₩ 等 0 0000 =
	138	m			単第0 -0026 表 V000000120 00
現場打水路部					V000000120 00
200-201 1 (100-00)					
	37	箇所			単第0 -0027 表
構造物撤去工					Y1E0112 レベル2
	1	式			
 構造物取壊し工		10			Y1E011206 レベル3
152 107N W O I					
	1	式			
コンクリート構造物取壊し					Y1E01120601レベル4
【構造物区分,工法区分】					
		m3			
構造物とりこわし工(無筋構造物)		1110			SDT00031 00
機械施工					
A+ 1+ UC LT NC	73	m3			単第0 -0028 表
舗装版切断 「無法版類別、無法版の会体原】					Y1E01120602レベル4
【舗装版種別,舗装版の全体厚】					
		m			
	1	1 111	I.	1	

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
舗装版切断					SPK25040307 00
アスファルト舗装版					
アスファルト舗装版厚15cm以下					
A.E. N.E. H.C. T.E. T.E.	13	m			単第0 -0029 表
舗装版破砕 「Add the Add the East of the East o					Y1E01120603レベル4
【舗装版種別,舗装版厚】					
		m2			
舗装版破砕		IIIZ			SPK25040306 00
アスファルト舗装版					01 N200 10000 00
障害等無し 舗装版厚15cm以下					
	1,000	m2			単第0 -0030 表
運搬処理工	·				Y1E011216 レベル3
+0.722140	1	式			V/
殼運搬 ▼ ### 5 ▼ ▼ ▼ ▼ ▼ ▼ ▼ ▼ ▼					Y1E01121601レベル4
【殼種別】					
		m3			
		IIIO			SPK25040155 00
Co(無筋)構造物とりこわし					01 N23040133 00
DID区間無し 運搬距離23.2km以下(18.5km超)					
DIDE TOTAL OF THE PROPERTY (TOTAL NEW)	73	m3			単第0 -0031 表
殼運搬					SPK25040155 00
舗装版破砕					
DID区間無し 運搬距離22.0km以下(11.5km超)					
	50	m3			単第0 -0032 表
殼処分					Y1E01121602レベル4
【殻種別】					
		0			
【古校丁車弗に今まわる加公弗竿】		m3			#0041
【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
だり首立この投送されている。					
					I

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
コンクリート殻処分					F00000400 00
無筋					
再生工場搬入					
¬¬¬¬ и і +п/п />	172	t			F00000000
アスファルト殻処分 再生工場搬入					F000000300 00
一					
	118	t			
舗装工	110				Y1E0204 レベル2
	1	式			
アスファルト舗装工					Y1E020404 レベル3
	4	式			
	1	エ			Y1E02040401レベル4
【路盤材種類,路盤材規格,仕上り厚】					11202040401 12 17/24
1 四曲の主然,四曲のが11,1119月1					
		m2			
下層路盤(車道・路肩部)					SPK25040235 00
全仕上り厚100mm 1層施工					
RC-30					
	1,290	m2			単第0 -0033 表
上層路盤(車道・路肩部)					Y1E02040403レベル4
【路盤材種類,路盤材規格,仕上り厚】					
		m2			
上層路盤(車道・路肩部)		IIIZ			SPK25040237 00
工作的(十年)的内部) RM-30					0.1120010201
全仕上り厚100mm 1層施工					
	1,290	m2			単第0 -0034 表
表層(車道・路肩部)					Y1E02040409レベル4
【材料種類,材料規格,舗装厚,平均幅員】					
		m2			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
表層(車道・路肩部)					SPK25040244 00
平均幅員3.0m超					
1層当り平均仕上厚50mm	4 000				W 575 - 000
反高始于	1,290	m2			単第0 -0035 表
区画線工					Y1E0210 レベル2
	1	式			
区画線工	·				Y1E021001 レベル3
\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	1	式			V450040041 38 H 4
溶融式区画線					Y1E02100101レベル4
【施工方法区分,規格・仕様区分,厚さ】 【排水性舗装用の有無】					
Man		m			
区画線設置(溶融式)					SDT00001 00
実線_15cm					
	480	m			単第0 -0036 表
区画線設置(溶融式)					SDT00001 00
破線_15cm					
	2	m			単第0-0037 表
取付道工		III			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
701762					7,72
	1	式			
作業土工					Y1E010601 レベル3
	4	式			
床掘り	1	エレ			Y1E01060102レベル4
【土質】					112010001020: 7/04
1					
		m3			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
床掘り					SPK25040015 00
土砂 標準					
土留方式無し 障害無し					耕土
	60	m3			単第0 -0008 表
埋戻し 「土飯区八 土飯」					Y1E01060103レベル4
【土質区分,土質】					
		m3			
埋戻し		IIIO			SPK25040020 00
					51.255.6525 55
最大埋戾幅1m未満					
	30	m3			単第0 -0010 表
埋戻し					SPK25040020 00
最大埋戾幅1m未満	•				耕土
甘工赦工	20	m3			単第0 -0010 表
基面整正					Y1E01060104レベル4
		m2			
基面整正		1112			SPK25040017 00
					5.1.255.155.1.
	61	m2			単第0 -0012 表
場所打擁壁工					Y1E010606 レベル3
75.511	1	式			V4504000000 L x II 4
コンクリート 『体腔の種類 変物真さ コンクリート 担牧】					Y1E01060603レベル4
【擁壁の種類,平均高さ,コンクリート規格】 【養生費,コンクリート夜間割増の有無】					
【食土貝, コノソリード仪间刮垣の行無】		m3			
コンクリート		IIIO			SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB					01 11200 TO 101 00
人力打設					
	15	m3			単第0 -0019 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
型枠					Y1E01060605レベル4
【型枠の種類】					
		m2			
型枠					SPK25040159 00
一般型枠					
鉄筋・無筋構造物	400				₩ (**
45 L 35 . 5 LL L	100	m2			単第0 -0038 表
均しコンクリート					Y1E01060602レベル4
【Co規格,敷厚】					
		m2			
コンクリート		1112			SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB					31 N23040 137 00
人力打設					
7(7)11 #X	5	m3			単第0 -0019 表
型枠					SPK25040159 00
均しコンクリート					
	21	m2			単第0 -0020 表
コンクリート舗装工					Y1E020412 レベル3
75.47	1	式			
路盤					Y1E02041202レベル4
【路盤材種類,路盤材規格,仕上り厚】					
		- 0			
D수 최근		m2			CDV25040226_00
路盤 全仕上り厚100mm 1層施工					SPK25040236 00
宝江エリ序100mm 1層施工 RC-30					
NO-30	76	m2			単第0 -0039 表
	70	1112			半第0 -0039 衣 Y1E02041207レベル4
To規格,Co規格,舗装厚】					
LOONUTH, OONUTH, HELKING					
		m2			
<u> </u>	L				

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート舗装					V000000201 00
18-8-40BB					
t=100					取付道部
	81	m2			単第0 -0040 表
水路嵩上工					Y1E010606 レベル3
	1				
コンクリート	1	式			Y1E01060603レベル4
コングリード					11501060603 1277 7124
【横至の怪類、千均高と、コングリート統括】					
【食工員、コンノグ 「校問的相の自無】		m3			
コンクリート					SPK25040157 00
ー ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・					
人力打設					
,	1	m3			単第0 -0022 表
型枠					Y1E01060605レベル4
【型枠の種類】					
		m2			
型枠					SPK25040159 00
一般型枠					
小型構造物	40				₩ ₩ 0 0000 ±
加進士	16	m2			単第0 -0023 表
側溝蓋 【蓋版の規格】					Y1E01090305レベル4
【盆₩♡祝怡】					
		枚			
蓋版		12			SDT00017 00
材料別途 40 重量					
13.1 MW 10 ==					
	30	枚			単第0 -0042 表
コンクリート床版		17			F000001000 00
T-6					
L1000*W600*t100					
	18	枚			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート床版					F000001100 00
T-6					
L1000*W700*t100	12	枚			
	IZ	1X			Y1E0109 レベル2
13.00 -					1120103 7 1772
	1	式			
作業土工					Y1E010901 レベル3
	1	式			
 床掘り(掘削)	l l	I(Y1E01090101レベル4
【土質】					112010301017
		m3			
掘削					SPK25040001 00
土砂 上記以外(小規模)					
標準	70	m3			単第0-0043 表
 床掘り	70	1113			単第0 -0043 衣 Y1E01090102レベル4
【土質】					1120103010201704
		m3			
床掘り					SPK25040015 00
土砂 上記以外(小規模)					+4 / -+ >
	20				耕土(表土)
 埋戻し	30	m3			単第0 -0044 表 Y1E01090103レベル4
					11201030103 2 · 1724
1					
		m3			
埋戻し					SPK25040020 00
土砂					
上記以外(小規模)	40	0			吸水渠 真砂土
	10	m3			単第0 -0045 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
埋戻し	7				SPK25040020 00
岩塊・玉石					
現場制約あり 締固め無し					吸水渠 単粒砕石
	10	m3			単第0 -0046 表
埋戻し					SPK25040020 00
土砂					
現場制約あり 締固め有り	_	_			集水渠、管回り
I m ch I	3	m3			単第0 -0047 表
埋戻し おかん					SPK25040020 00
土砂					生心污
上記以外(小規模)	40				集水渠 単第0-0045表
 埋戻し	10	m3			甲第0 -0045 衣 SPK25040020 00
土砂					SPN25040020 00
上記以外(小規模)					 耕土(表土)戻し
工心以下(小戏(关)	70	m3			##エ(祝工)戻り 単第0 -0045 表
基面整正	10	IIIO			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
一					112010001012 1701
		m2			
基面整正					SPK25040017 00
	48	m2			単第0 -0012 表
土材料					Y1E01090113レベル4
W #1 +		m3			
単粒度砕石5号					TH000083 00
20 ~ 13mm					
	40				
十7小笠宝伽	10	m3			CDV25040002 00
土砂等運搬					SPK25040002 00
標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離9.5km以下(7.5km超)					砂質土
DIDICI回無 O 距離3.3KIII以 P (7.3KII)但)	10	m3			プラエ <u>単第0-0048表</u>
	10	IIIO			千分0-0040 衣

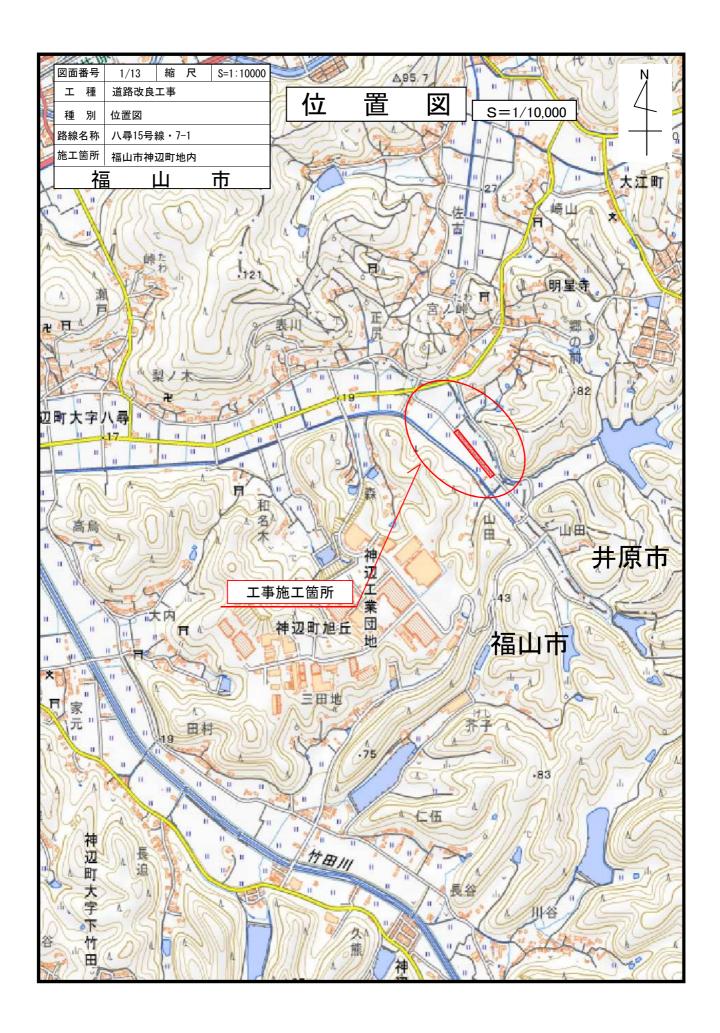
費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
真砂土					F10000000 00
	10	m3			
	10	1110			Y1E010904 レベル3
 暗渠排水管	1	式			Y1E01090403レベル4
「「一年年年の日 「「一年年日」 「「一年年日」 「一年年日」 「一年年日」 「一年年日」 「一年年日」 「一年日」					1 1E0 1090403 D 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
117未达力,自1至201,自122					
		m			
暗渠排水管					SPK25040093 00
据付 網状管 50~150mm 合成樹脂排水材 全面開孔 呼び径50					
日の間間は小り 主面用に すびたし	142	l m			単第0 -0049 表
暗渠排水管					SPK25040093 00
据付 直管 50~150mm					
硬質ポリ塩化ビニル管 VU 呼び径50mm					単第0-0050 表
	55	m			甲第0 -0050 衣 V000004001 00
・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・					V00000+001 00
necessals to the control of the cont	6	個			単第0 -0051 表
暗渠排水工(継手) 水平水閘 LS-50					V000004002 00
小十八闸 L3-30					
	1	個			単第0 -0052 表
暗渠排水工(継手)					V000004003 00
硬質塩化ビニール管 立上り管 100					
	7	個			単第0-0053 表
吸出し防止材設置	1				字第0 -0033 収 SPK25040117 00
合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m					
		_			W 975
	142	m2			単第0 -0054 表

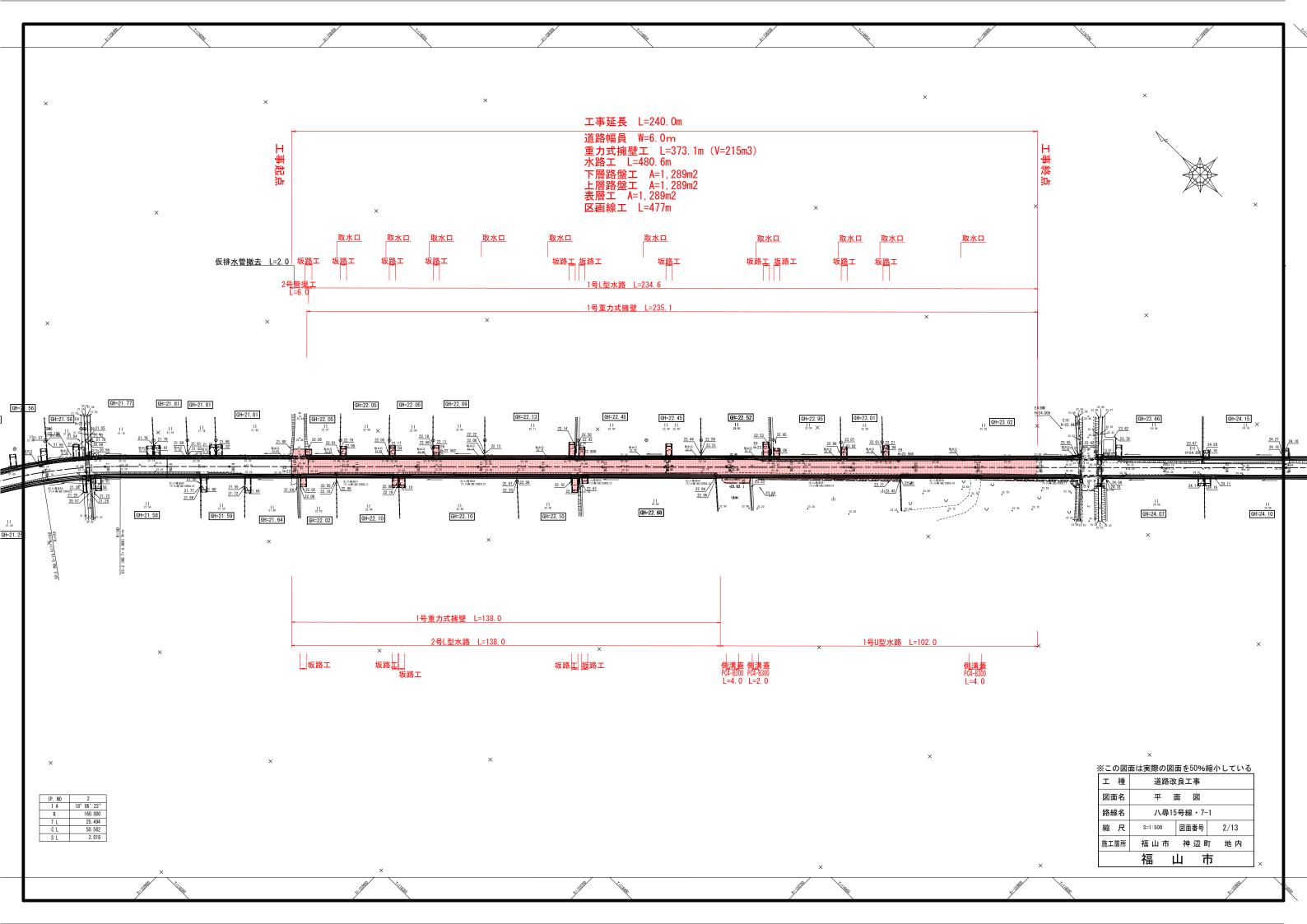
費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
不整地運搬					Y1E01010302レベル4
【土質】					
小生物(神童++)		m3			V000004004 00
小運搬(被覆材) もみ殻又は真砂土					V000004004 00
もの成义は真妙工					
上	10	m3			単第0 -0055 表
小運搬(被覆材)	10	IIIO			V000004005 00
碎石					700000 1000 00
運搬距離50m以下					
	10	m3			単第0 -0057 表
小運搬 (暗渠排水管)					V00004007 00
管材					
運搬距離50m以下					W 655
/C÷n 〒	197	m			単第0 -0058 表
仮設工					Y1E0115 レベル2
	1	式			
交通管理工		Σ0			Y1E011521 レベル3
721711					
	1	式			
交通誘導警備員					Y1E01152101レベル4
ナスチ党数 供 B D		人			P0000
交通誘導警備員B					R0369 00
	372	١ ,			
* * 直接工事費 * *	012				
#0020計=支給品等(材料),無償貸付					
2 3 2 (12.1., , ,					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
技術管理費	~~~		1 15		Z0006
++-/					V7700 L & II O
技術管理費					YZZ06 レベJレ2
	1	式			
技術管理費					YZZ06001 レベル3
	1	式			V7700004004 L ab II 4
土質試験費					YZZ06001001レベル4
		式			
【設計経費】					#0048
共通仮設費[対象外],現場管理費[対象外]					
一般管理費[対象外]					
環境庁告示第46号溶出試験					TH003912 00
六価クロム溶出試験費					111003912 00
試験方法1					
	1	試料			
CBR試験					TH003338 00
締め固めた土のCBR試験					
設計CBR,モールド2個使用	4	=-+ 业习			
共通仮設費率分	1	試料			Z0019
六咫以以具平기					20019
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 * *					
* *純工事費 * *					
TO LE COUNTY					
現場管理費					
計算情報					
対象額					
<u>率</u> * * 工事原価 * *					
^^_上争尽 ^^ 					
—————————————————————————————————————					前払補正率
計算情報					1931ATBIL —
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					
上上了京压拉上上					
* *工事価格 * *					
 * * 消費税相当額 * *					
可异间秋 対象額					
率					
<u> </u>		1		1	

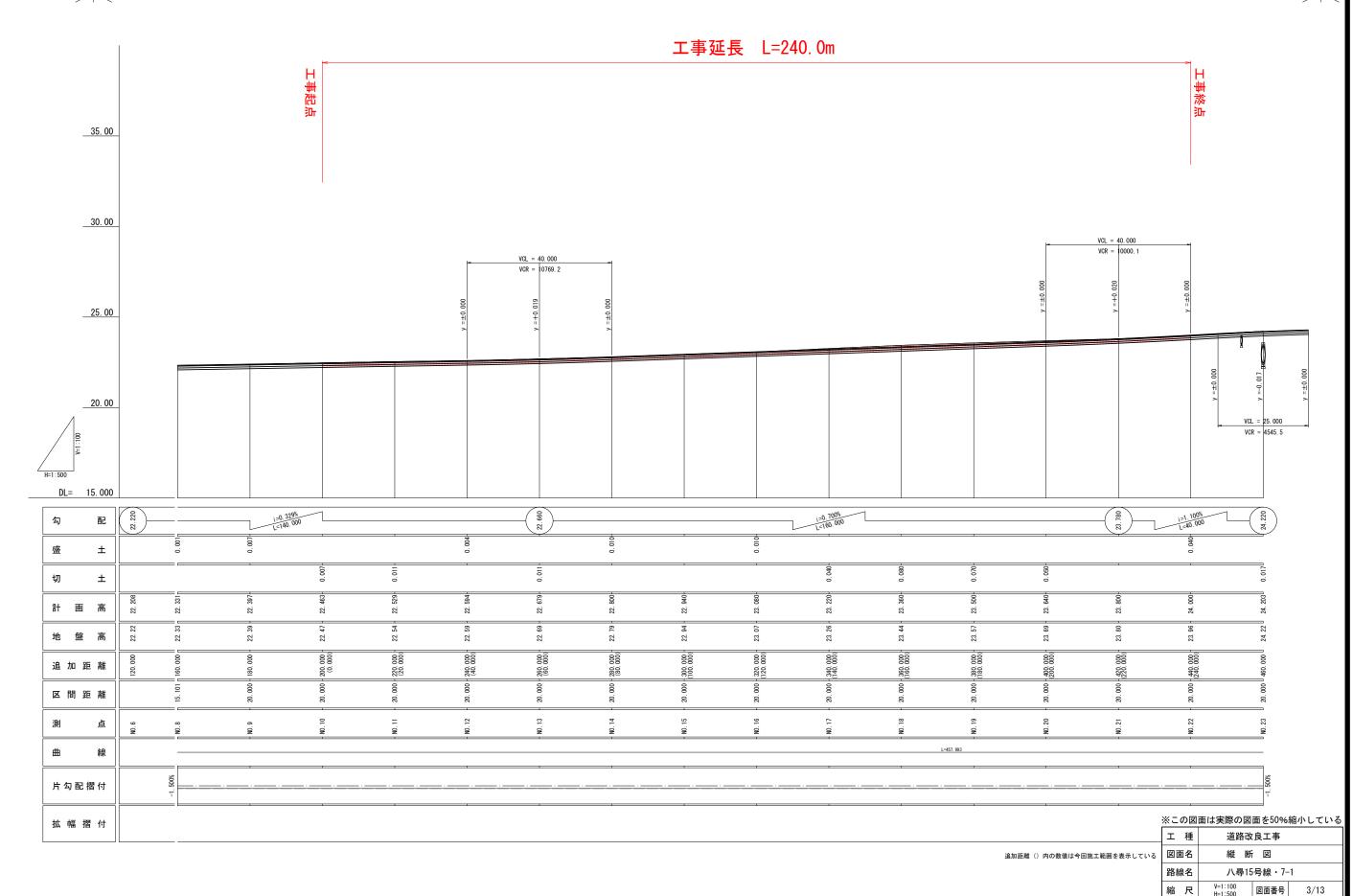
費目・工種・施工名称など **工事費計**	数量	単位	単価	金額	備考
* * 工事費計 * *					
* *契約保証費計 * *					





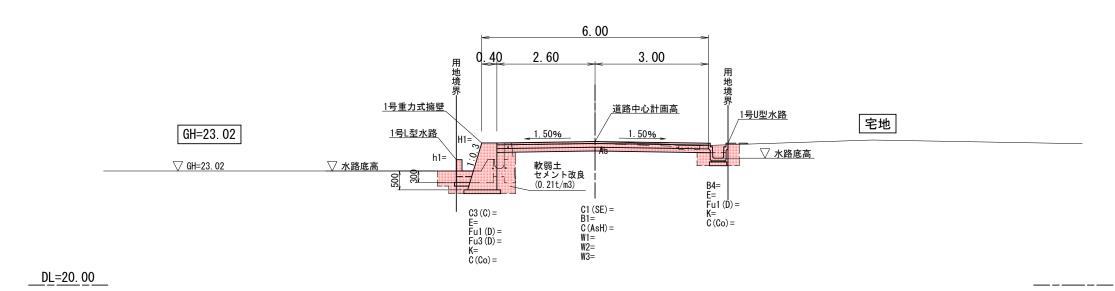


福山市神辺町地内



標準横断面図 8=1:50

NO. 21付近

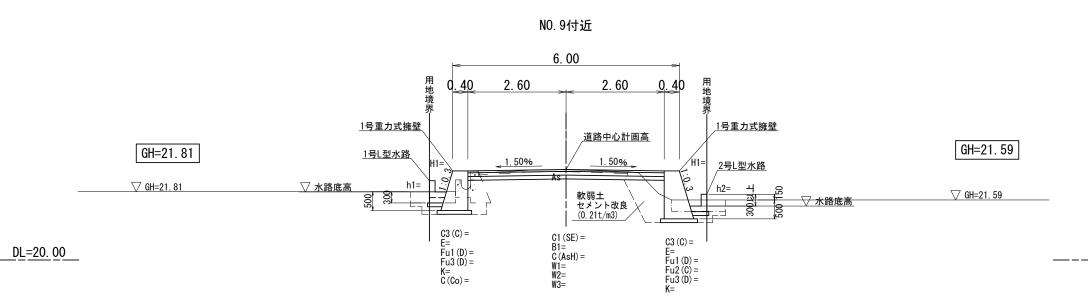


例 記号 種 別 C1 (SE) = 掘削(オープンカット) C2 (SE) = 掘削(片切) C3 (C) = 耕土剥取(粘性土) B1= 路床盛土(W<2.5m) B2= 路床盛土(2.5m≦W<4.0m) 路床盛土(W≧4.0m) B3= B4= 路体外盛土 床掘(砂質土or粘性土) E= Fu1 (D) = 埋戻(砂質土)(W1<1.0m) Fu2 (C) = 埋戻(砂質土)(1.0m≦W1<4.0m) Fu3 (D) = 埋戻(耕土)(W1<1.0m) 基面整正 H1= 1号重力式擁壁(壁直全高) 2号重力式擁壁(壁直全高) H2= SL= ブロック積擁壁(斜長) 1号L型水路(底張Co下高) h1= h2= 2号L型水路(側壁高) h3= 3号L型水路(側壁高) C (Co) = コンクリート構造物取壊し アスファルト舗装版取壊し幅 C(AsH) = 表層工 W1= アスファルト 舗装(車道) 上層路盤工 下層路盤工 W2= W3=
 アスファルト 舗装(支道)
 表層工

 路盤工
 W4=

※設計CBR: 8以上

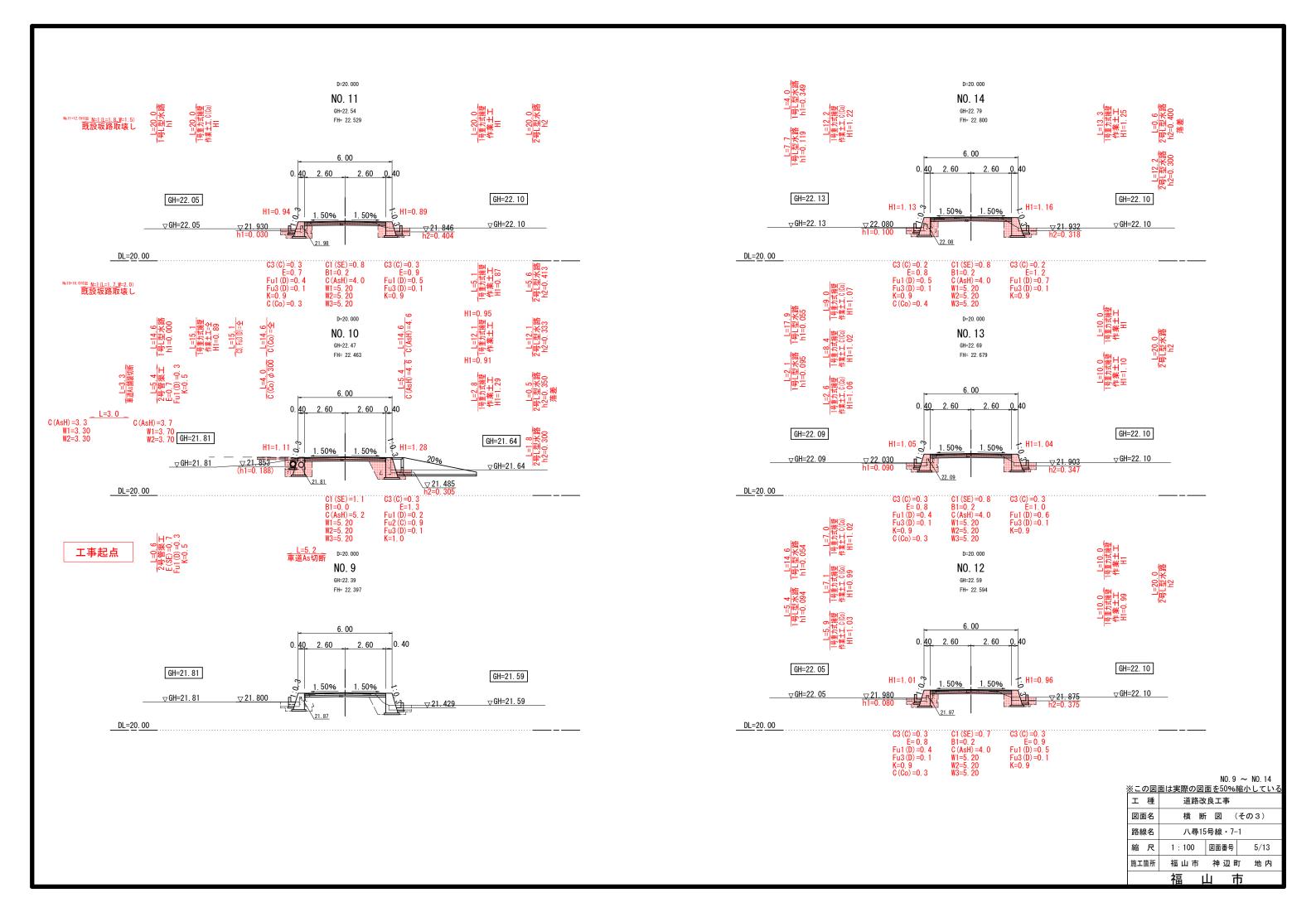
※道路内の流用土(軟弱土)はセメント改良をすること 撹拌混合(高炉セメントB)=0.21t/m3

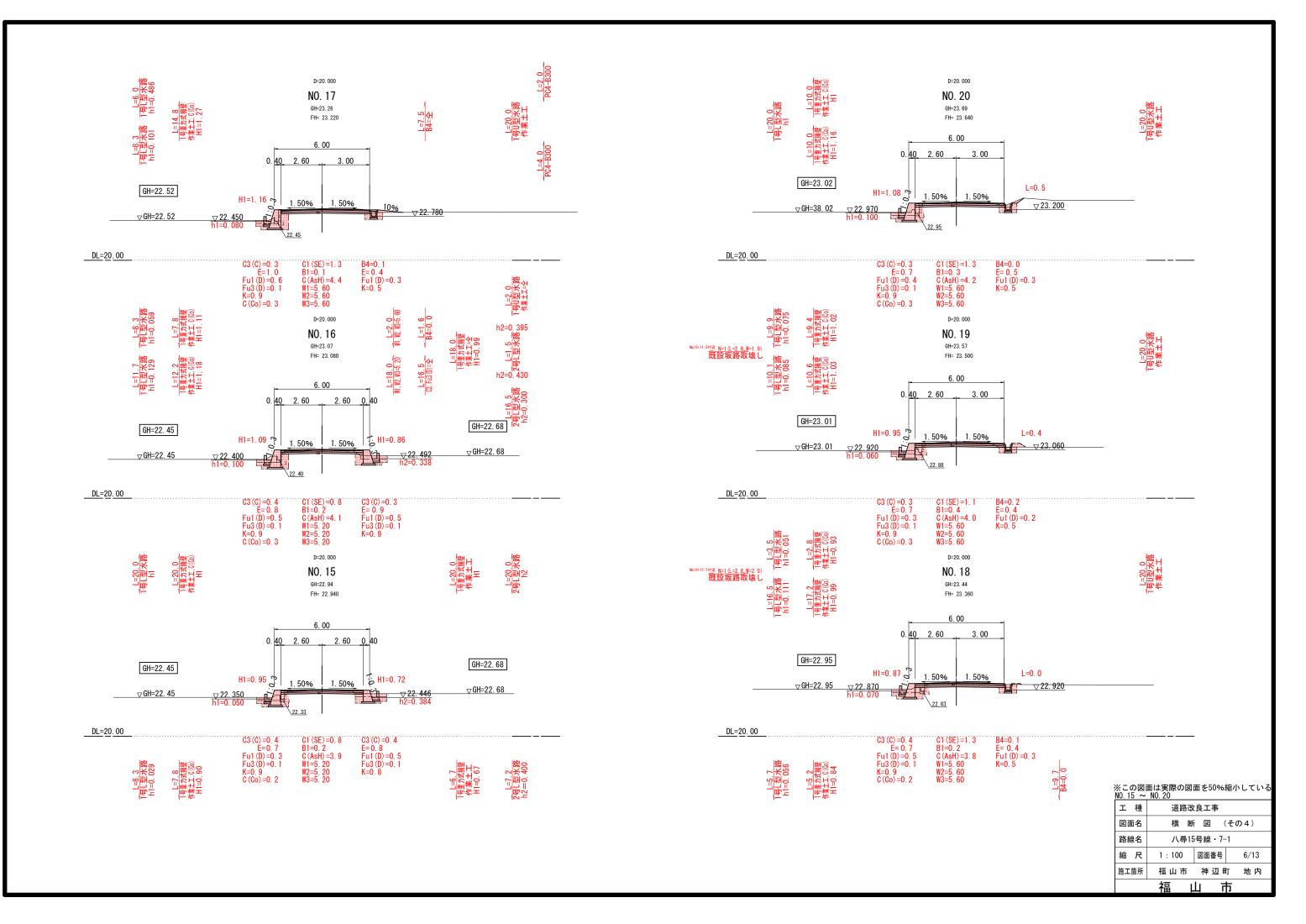


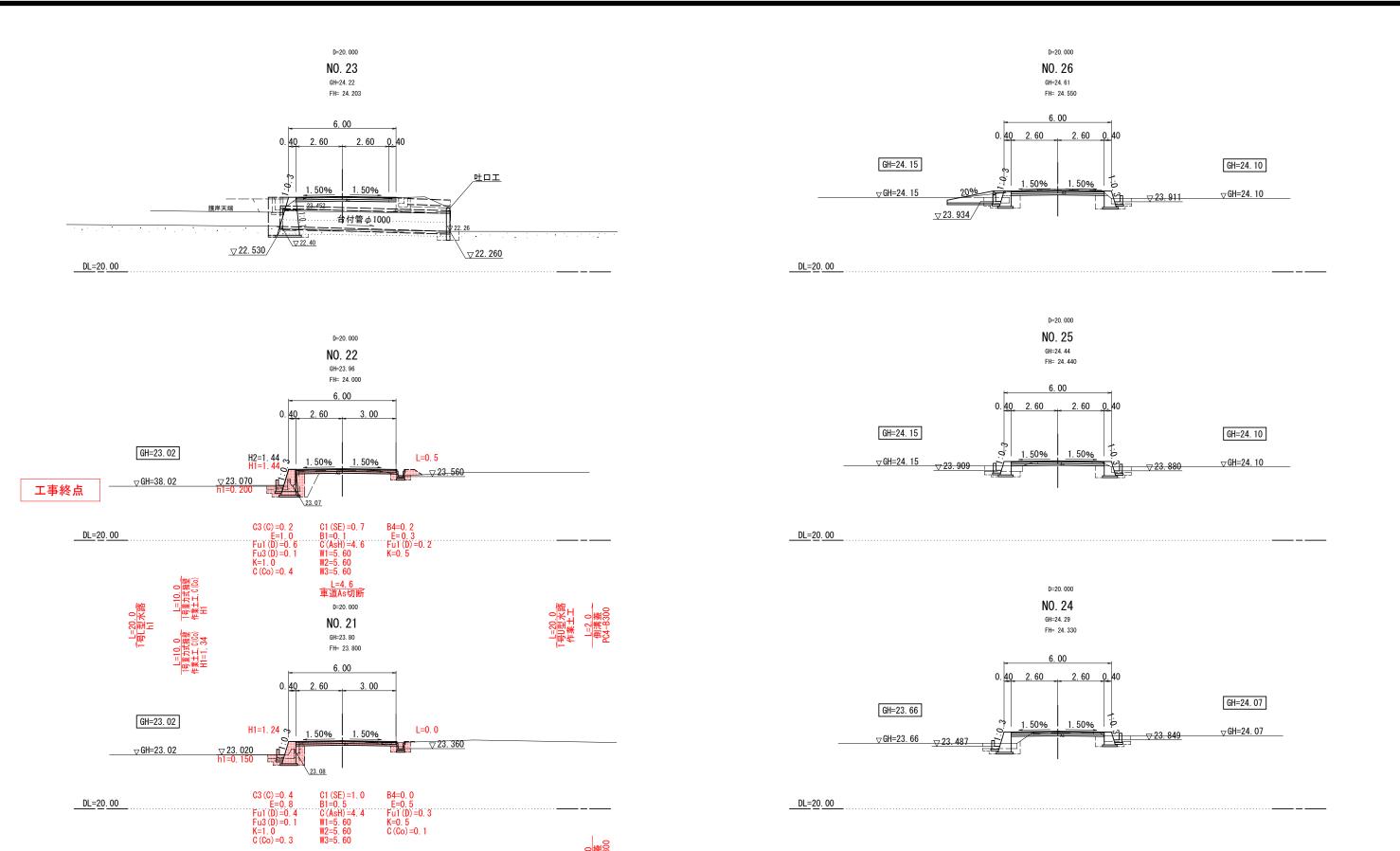
舗装構成 💵 110

車道舗装 W4:表層工(密粒度再生アスコン) W5:路盤工(再生粒調砕石 RM-30) W1:表層工 (密粒度再生アスコン) W2:上層路盤工 (再生粒調砕石 RM-30) W3:下層路盤工 (再生クラッシャラン RC-30)

	福山	<u> </u>	<u> </u>					
施工箇所	福山市 神辺町 地内							
縮尺	図 示 図面番号 4/13							
路線名	線名 八尋15号線・7-1							
図面名 標準横断図								
工 種 道路改良工事								
※この図面は実際の図面を50%縮小している								

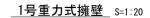






※この図面は実際の図面	釘を50%縮小している
NO 21 - NO 26	

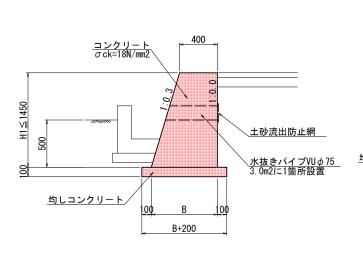
	福 L	L 7	<u></u>			
施工箇所	福山市	神辺町	丁 地内			
縮尺	1 : 100	図面番号	7/13			
路線名 八尋15号線・7-1						
図面名	横断	図 (その5)			
工 種 道路改良工事						
NO. 21 ~	NO. 26					

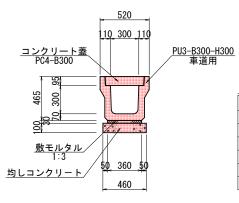




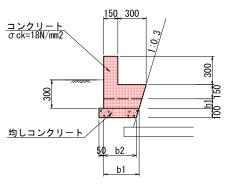
1号L型水路 S=1:20 (用水路)

<u>取水口一般図</u> S=1:20 (用水路)

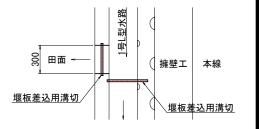


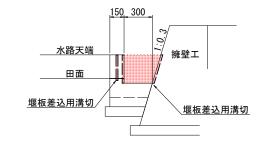


数量	表			10m ≥	当り
名	称	規	格	数	量
側	溝	PU3-B30	00-H300	5.0	個
敷モノ	レタル	1:	: 3	0. 11	m3
均しコン	クリート	σck=1	8N/mm2	4. 60	m3
均し	均し型枠		均し		m2
コンクリ	ノート蓋	PC4-	B300	20. 0	枚



数 <u>量表</u> 10m当り						
名	称	規	格	数	量	
平均	h1			0.09	4 m	
コンクリ	ート	σck=1	8N/mm2	1.46	m3	
型	枠	小	型	10. 9	m2	
均しコンク	リート	σck=1	8N/mm2	0.40	m3	
均し型	枠	均	L	1.0	m2	

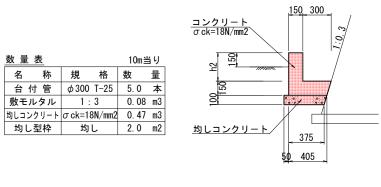




2号管渠工 (台付)	S=1:20
------------	--------

止水板設置一般図 S=1:20

	4	۱- ۱	釦	<u>ځ</u> ا

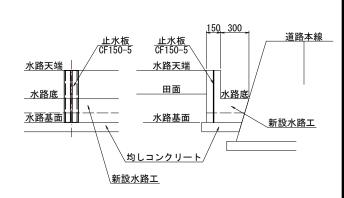


<u>数 量 表</u> 10m当り						
名 称	規	格	数	量		
平均 h2			0. 353	3 m		
コンクリート	σck=1	8N/mm2	1. 17	m3		
型枠	小	型	10.1	m2		
均しコンクリート	σck=1	8N/mm2	0.44	m3		
均し型枠	均	J	1.0	m2		

<u> </u>	
田面 05	道路本線
コンクリート打ち継ぎ	

正面図

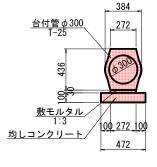
断面図

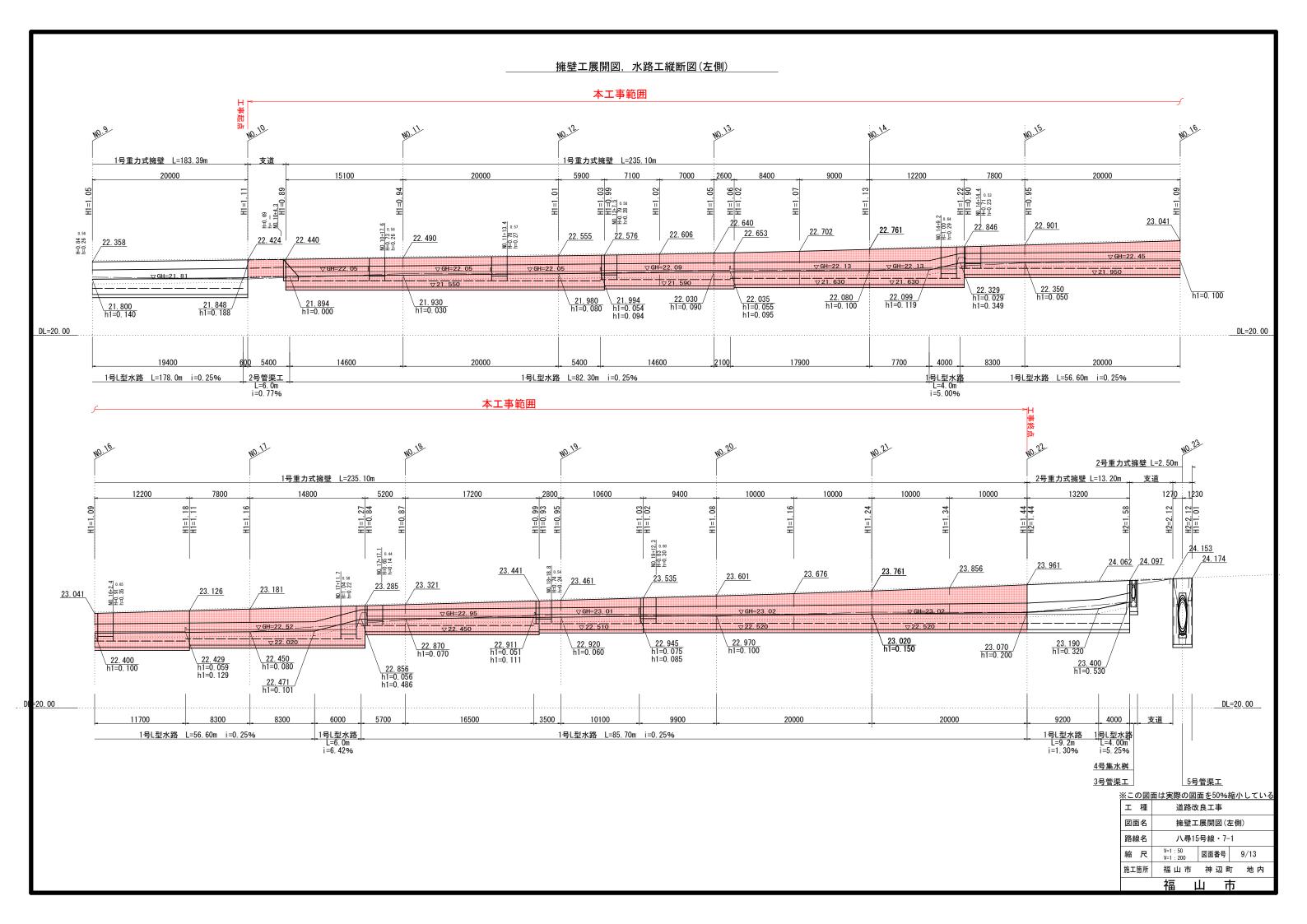


※この図	面は実際の	図面を	50%縮小	して	いる

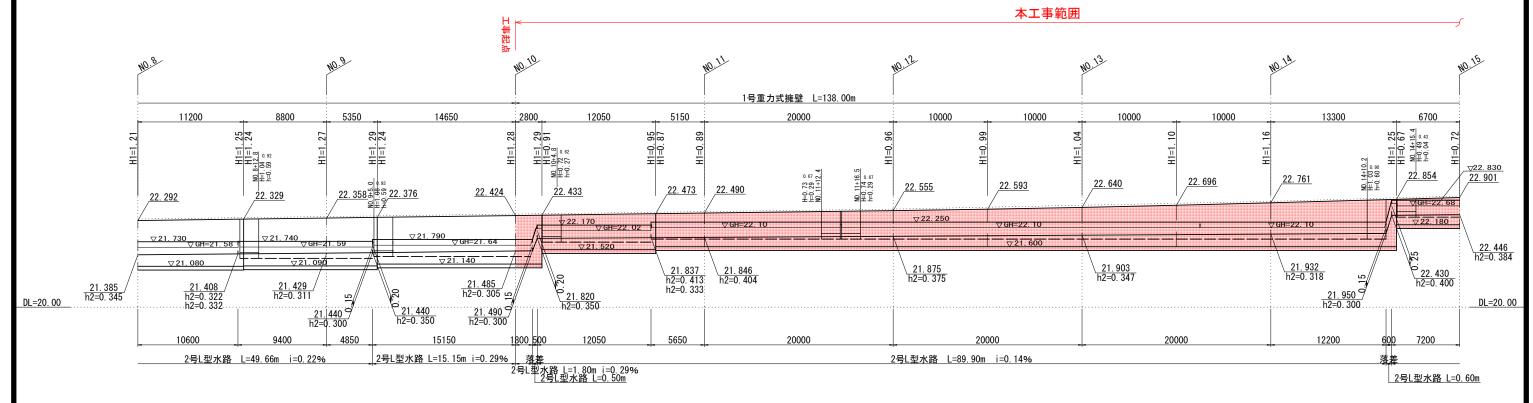
エ 種	道路改良工事					
図面名	構 造 図 (その1)					
路線名	八尋15号線·7-1					
縮尺	図 示 図面番号 8/13					
施工箇所	福山市 神辺町 地内					
福山市						

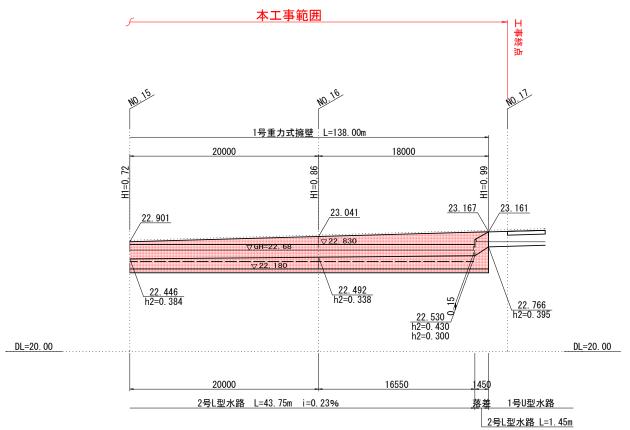
数量表					1.0m当り
H1 (m)	B (m)	コンクリート (m3)	型 枠 (m2)	均しコンクリート (m3)	均し型枠 (m2)
0. 67	0. 601	0. 34	1.4	0.08	0. 2
0. 72	0. 616	0. 37	1.5	0.08	0. 2
0. 84	0. 652	0. 44	1.7	0.09	0. 2
0.86	0. 658	0. 45	1.8	0.09	0. 2
0. 87	0. 661	0.46	1.8	0.09	0. 2
0.89	0. 667	0. 47	1.8	0.09	0. 2
0. 90	0. 670	0. 48	1.8	0.09	0. 2
0. 91	0. 673	0. 49	1.9	0.09	0. 2
0. 93	0. 679	0. 50	1.9	0.09	0. 2
0. 94	0. 682	0. 51	1.9	0.09	0. 2
0. 95	0. 685	0. 52	1. 9	0.09	0. 2
0. 96	0. 688	0. 52	2. 0	0.09	0. 2
0. 99	0. 697	0. 54	2. 0	0.09	0. 2
1.01	0. 703	0. 56	2. 1	0.09	0. 2
1. 02	0. 706	0. 56	2. 1	0.09	0. 2
1.03	0. 709	0. 57	2. 1	0.09	0. 2
1.04	0. 712	0. 58	2. 1	0.09	0. 2
1.05	0. 715	0. 59	2. 1	0. 09	0. 2
1.06	0. 718	0. 59	2. 2	0. 09	0. 2
1.07	0. 721	0. 60	2. 2	0. 09	0. 2
1.08	0. 724	0. 61	2. 2	0.09	0. 2
1. 09	0. 727	0. 61	2. 2	0. 09	0. 2
1. 10	0. 730	0. 62	2. 2	0. 09	0. 2
1.11	0. 733	0. 63	2. 3	0. 09	0. 2
1. 13	0. 739	0. 64	2. 3	0. 09	0. 2
1. 16	0. 748	0. 67	2. 4	0.09	0. 2
1. 18	0. 754	0. 68	2. 4	0. 10	0. 2
1. 22	0. 766	0. 71	2. 5	0. 10	0. 2
1. 24	0. 772	0. 73	2. 5	0. 10	0. 2
1. 25	0. 775	0. 73	2. 6	0. 10	0. 2
1. 27	0. 781	0. 75	2. 6	0. 10	0. 2
1. 28	0. 784	0. 76	2. 6	0. 10	0. 2
1. 29	0. 787	0. 77	2. 6	0. 10	0. 2
1. 34	0. 802	0. 81	2. 7	0. 10	0. 2
1.44	0. 832	0. 89	2. 9	0. 10	0. 2





擁壁工展開図,水路工縦断図(右側)

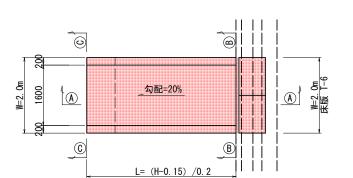




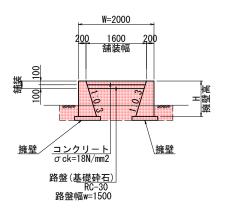
	福 L	Ц 7						
施工箇所	福山市	神辺田	丁 地内					
縮尺	V=1 : 50 V=1 : 200	図面番号	10/13					
路線名	八尋15号線・7-1							
図面名 擁壁工展開図(右側)								
エ種	工 種 道路改良工事							
※この図面は実際の図面を50%縮小している								

<u>坂路工(標準図)</u> S=1:50

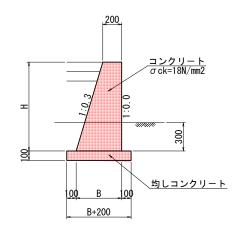
平面図



B-B 断面

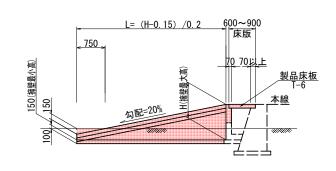


<u>擁壁</u> S=1∶20

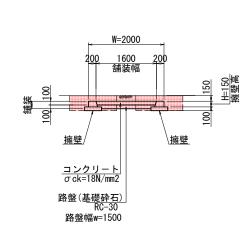


数量表						1.0m当り
H (m)	B (m)	コンクリート	型	枠	均しコンクリート	均し型枠
0. 15	0. 245	0.03 m3	0.3	m2	0.04 m3	0. 2 m2
0. 49	0. 347	0.13 m3	1.0	m2	0.05 m3	0. 2 m2
0. 69	0. 407	0. 21 m3	1.4	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0. 71	0.413	0. 22 m3	1.5	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0. 72	0. 416	0. 22 m3	1.5	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0. 73	0.419	0. 23 m3	1.5	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0. 74	0. 422	0. 23 m3	1.5	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0. 78	0.434	0. 25 m3	1.6	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0. 79	0. 437	0. 25 m3	1.6	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0.81	0.443	0. 26 m3	1. 7	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0.83	0. 449	0. 27 m3	1.7	m2	0.06 m3	0. 2 m2
0. 91	0.473	0.31 m3	1. 9	m2	0.07 m3	0. 2 m2
1.00	0.500	0.35 m3	2. 0	m2	0.07 m3	0. 2 m2
1. 03	0.509	0.37 m3	2. 1	m2	0.07 m3	0. 2 m2
1.04	0. 512	0.37 m3	2. 1	m2	0.07 m3	0. 2 m2

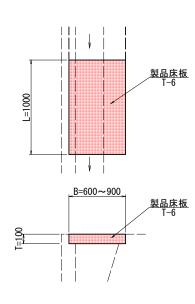
(A)-(A) 断 面



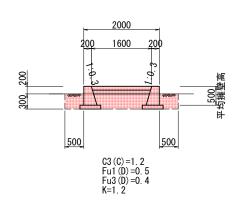
(C)-(C) 断面

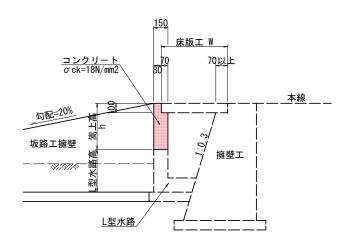


<u>床版</u> S=1:20



平均(標準)断面図

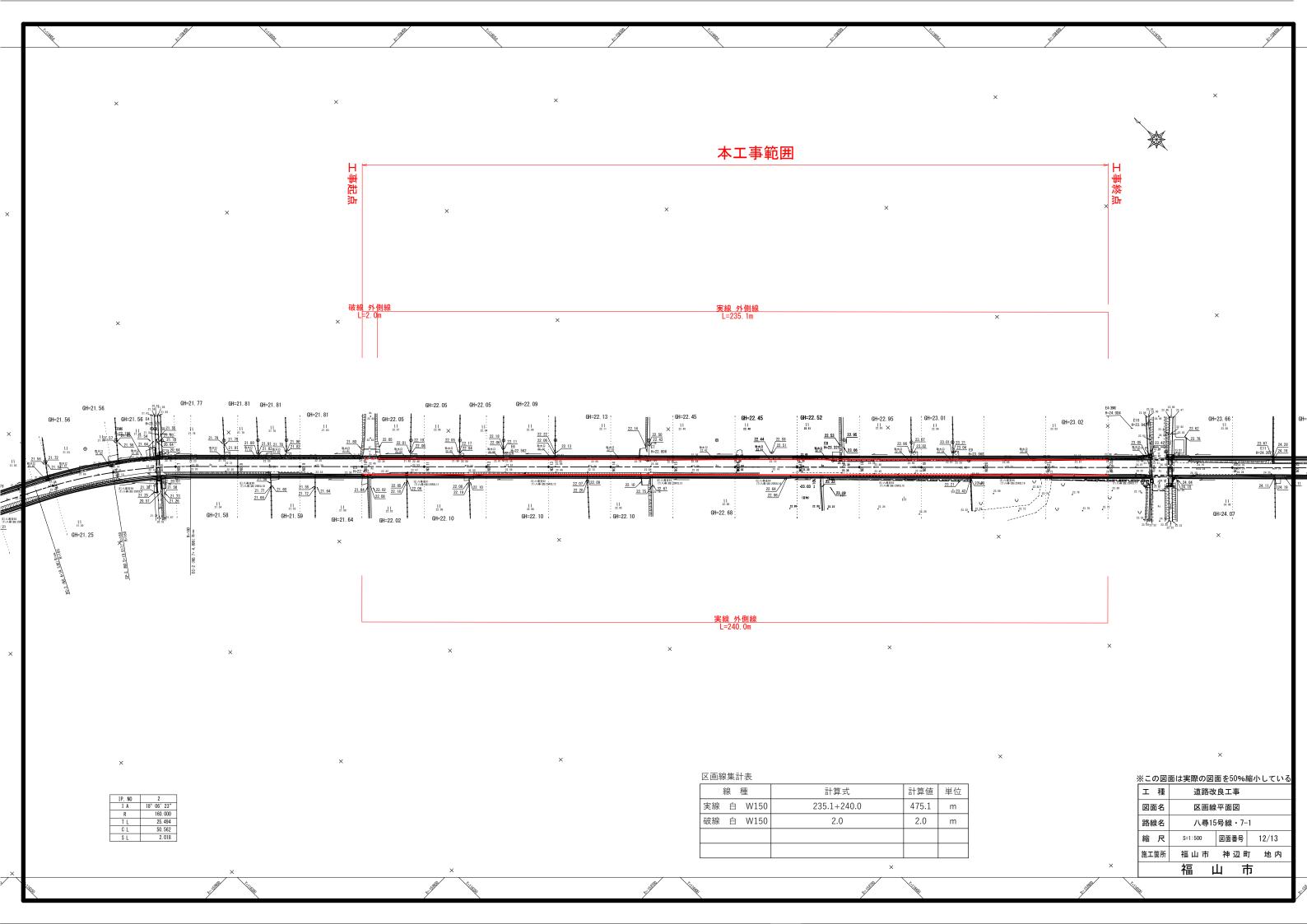


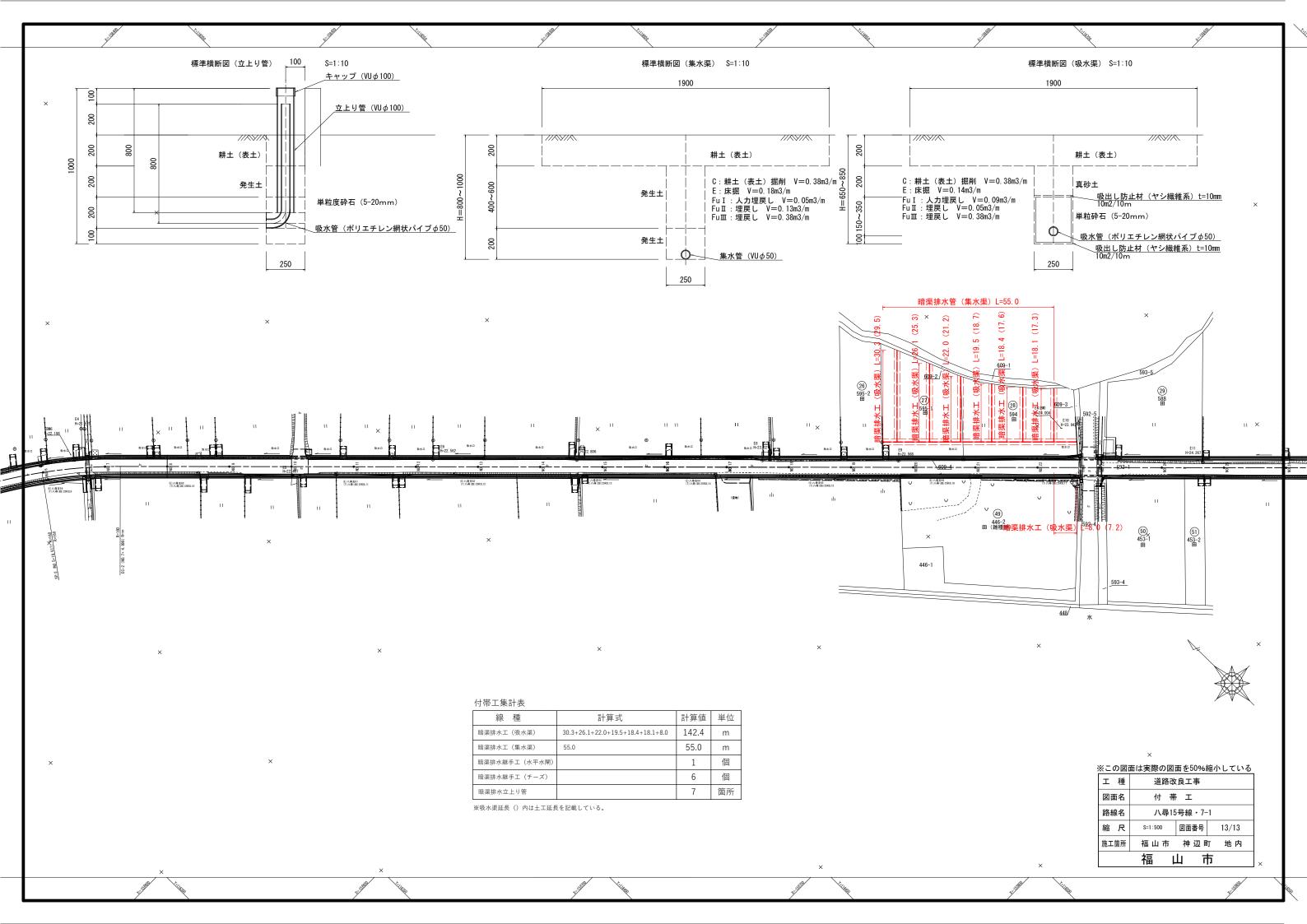


数量表	1. Om≥	当り		
h (m)	コンクリ	۱-	型	枠
0.04	0. 00	m3	0.1	m2
0.14	0. 01	m3	0.3	m2
0. 22	0. 03	m3	0.4	m2
0. 23	0. 03	m3	0.5	m2
0. 24	0. 03	m3	0.5	m2
0. 26	0. 03	m3	0.5	m2
0. 27	0. 03	m3	0.5	m2
0. 28	0. 04	m3	0.6	m2
0. 29	0. 04	m3	0.6	m2
0. 30	0. 04	m3	0.6	m2
0. 35	0. 05	m3	0.7	m2
0. 60	0. 08	m3	1. 2	m2

※この図面は実際の図面を50%縮小している

工種	道路改良工事								
図面名 坂路工一般図									
路線名	八尋15号線・7-1								
縮尺	図 示 図面番号 11/13								
施工箇所	福山市 神辺町 地内								
	福山市								





参考図書

掘削 単第0 -0001 表 SPK25040001

十砂 オープンカット 押十無し 障害無し、5.000m3未満 当り

	障害無し 5,000			1	m3 当り
機械構成比: 42.72% 労務構成比:	37.91% 权	†料構成比: 19.3	37% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	331.59000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型)			バックホウ(クローラ型)		MTPC00128
標準型・超低騒音型・排3	42.72%		標準型·超低騒音型·排3		MTPT00128
山積0.8/平積0.6m3			山積0.8/平積0.6m3		
1,2000			1,220 0 1 1,220 0 1 1		
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
Z + 4 3 (1978)	37.91%		ZETA 3 (1974)		RTPT00006
	07.01/0				1111100000
軽油			軽油パトロール給油		TTPC00013
ポープ パトロール給油,2~4KL積載車給油	19.37%		 		TTPT00013
八十日一ル紀四,2~4八四里以半紀四	19.37/0				111100013
 積算単価					EP001
復昇手			復弁于		LFUUI
A=1			B=1 オープンカット		
C=2 押土無し			D=1 障害無し		
E=3 5,000m3未満					

路体(築堤)盛土

SPK25040004

単第0 -0002 表

路体(築堤)盛土	SPK2	25040004	単第0	-0002 表	
施工幅員2.5m未満				1	m3 当り
機械構成比: 0.66%		<u>料構成比: 0.2</u>		標準単価:	6,722.70000
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(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>振動ローラ(ハンドガイド式) 質量0.8~1.1t	0.66%		振動ローラ(舗装用) [ハンドガイド式]		KTPC00008 KTPT00008
央 主 V.0 1.11	0.00%		質量0.8~1.1t		KII 100000
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	90.70%				RTPT00002
特殊作業員	0.44%		 特殊作業員		RTPC00001
	8.41%				RTPT00001
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.23%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
八 [* 山 一 <i>) V 和 ,</i> 山 , 2 * 4 / L 作 與 中 和 / 田	0.23%				117100013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 施工幅員2.5m未満					

路床盛土 SPK25040005 単第0 -0003 表 施工幅員2.5m未満

当り

98.98% 0.26% 市場単価構成比: 標準単価: 材料構成比: 0.00% 6,824.80000 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 <賃>振動ローラ(ハンドガイド式) 振動ローラ(舗装用) KTPC00008 質量0.8~1.1t [ハンドガイド式] KTPT00008 0.76% -質量0.8∼1.1t 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 RTPT00002 89.34% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 9.64% RTPT00001 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 TTPT00013 0.26% 積算単価 積算単価 EP001 施工幅員2.5m未満 A=1

盛土部 法面締固め有り 現場制約無し レキ質土,砂及び砂質土,粘性土 当り 機械構成比: 11.64% 市場単価構成比: 標準単価: 729.97000 労務構成比: 材料構成比: 11.94% 76.42% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 <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) 11.64% KTPT00018 排1~3,2011,2014 山積0.8m3(平積0.6m3) 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 31.34% 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 28.10% RTPT00006 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 16.98% 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 TTPT00013 11.94% 積算単価 積算単価 EP001 盛土部 法面締固め有り A=1 B=1 現場制約無し レキ質土,砂及び砂質土,粘性土 C=2 D=2 E=1 -(全ての費用)

土砂等運搬

SPK25040002

単第0 -0005 表

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離31.5km以下(19.5km超) 粘性土 当り 機械構成比: 44.67% **労務構成比:** 40.44% 市場単価構成比: 標準単価: 3.676.20000 材料構成比: 14.89% 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) 単価(東京地区) 備考 構成比 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 RTPT00007 40.44% 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 標準 B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) A=1 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D=2 DID区間有り E=48 距離31.5km以下(19.5km超)

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0.3km以下 砂質土 当り 市場単価構成比: 標準単価: 材料構成比: 14.89% 0.00% 379.29000 備考 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) 単価(東京地区) 構成比 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 RTPT00007 40.44% 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 標準 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) A=1 B=1 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D=1 DID区間無し 距離0.3km以下 E=1

耕土鋤取(粘性土)

SPK25040015

単第0-0007 表

耕土鋤取(粘性土)	SPK25040015	単第	剪 -0007 表	
土砂 標準	土留方式無し 障害無し		1	m3 当り
機械構成比: 22.47%	53.87% 材料構成比		標準単価:	244.12000
代表機労材規格(積算地区)	構成比 単価(和	漬算地区) 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)		バックホウ		KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6)	22.47%	クローラ型		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
	53.87%			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	23.66%	[‡] 王/山/(1 ロ <i>)</i> レ/山/山		TTPT00013
	20:00%			111 100010
積算単価		積算単価		EP001
1 70		D 4 + + + + + + + + + + + + + + + + + +		
A=1 土砂 C=1 土留方式無し		B=1 標準 D=1 障害無し		
C=1 土留方式無し E=1 -(全ての費用)		D=1 障害無し		
[三] -(主[の具用)				

SPK25040015

単第0-0008 表

頁0 -0029

床掘り 土砂 標準 当り 土留方式無し 障害無し m31

機械構成比: 22.47%		料構成比: 23.66%		標準単価:	244.12000
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) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	22.47%		「ックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
運転手(特殊)	53.87%	i	重転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	23.66%	‡	圣油パトロール給油 		TTPC00013 TTPT00013
看算単価 		7	責算単価		EP001
A=1 土砂 C=1 土留方式無し E=1 -(全ての費用)			B=1 標準 D=1 障害無し		

埋戻し

単第0-0009 表

SPK25040020 最大埋戾幅1m以上4m未満 当り m31

機械構成比: 9.29%		料構成比: 8.5		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) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	7.79%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
<賃>振動ローラ(ハンドガイド式) 質量0.5~0.6t	1.41%		振動ローラ(舗装用) [ハンドガイド式] 質量0.5~0.6t		KTPC00070 KTPT00070
<賃>タンパ(ランマ) 質量60~80kg	0.09%		タンパ及びランマ 質量60 ~ 80kg		KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	40.17%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	26.27%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	15.69%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	8.45%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	0.13%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
積算単価			積算単価		EP001

埋戻し SPK25040020 単第0 -0009 表

m3 当り

頁0 -0031

最大埋戻幅1m以上4m未満 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 D=1 -(全ての費用) 最大埋戻幅1m以上4m未満

 埋戻し
 SPK25040020

 最大埋戻幅1m未満

単第0 -0010 表

m3 当り

幾械構成比: 8.95% 労務構成比:	87.50% 材	料構成比: 3.55%		0.00%	標準単価:	3,339.7000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格((東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音・排2014 山積0.45/平積0.35m3	8.37%		ックホウ(クローラ型) 後方超小旋回・超低騒音 山積0.45/平積0.35m3	・排2014		MTPC00159 MTPT00159
<賃>タンパ(ランマ) 質量60~80kg	0.58%		ンパ及びランマ 質量60~80kg			KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	53.26%	普	通作業員			RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	25 . 42%	特	殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	8.82%	運	転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.72%	軽	油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013
ガソリン, レギュラー スタンド渡し, スタンド給油	0.83%	ガ	ソリンレギュラースタン	, F		TTPC00014 TTPT00014
積算単価		積	算単価			EP001
A=4 最大埋戻幅1m未満			D=1 -(全ての <u></u>	費用)		

埋戻し SPK25040020 最大埋戻幅1m未満

m3 当り

頁0 -0033

単第0 -0010 表 1 3,339.70000 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(東京地区) 単価(東京地区) 備考

セメント量:20.7t/100m3超22.2t/100m3以下 セメント 高炉B 当り 機械構成比: 6.31% 76.02% 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 4.904.10000 17.67% 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00143 標準型・超低騒音型・クレーン機能付・排3 標準型・超低騒音型・クレーン機能・排3 6.31% MTPT00143 山積0.8/平積0.6m3.吊能力2.9t 山積0.8/平積0.6m3 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 4.79% RTPT00009 運転手(特殊) RTPC00006 運転手(特殊) 4.46% RTPT00006 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 4.37% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 3.92% その他(労務) その他(労務) ER009 セメント(バラ) セメント高炉B TTPC00002 高炉B種 TTPT00272 73.74% 【地区単価×改良材使用量(t/m)】 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 2.28% TTPT00013 積算単価 看算単価 EP001

撹拌混合 SPK25 セメント量:20.7t/100m3超22.2t/100m3以下 セメント 高炉B 単第0 -0011 表 SPK25040228

当り

幾械構成比:	20.7t/100m3超22.2t/100m3以下 で 6.31% 労務構成比: ´	17.67% 材料構成比:	76.02%	市場単価構成比:	0.00%	1 標準単価:	m3
代	表機労材規格(積算地区)	構成比 単価(積算	草地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
A=28	セメント量:20.7t/100m3超22.2	2t/100m3以下	B=1	セメント	高炉B		

·0012 表 1 m2 当り

機械構成比:	0.00%	100.00% 材	料構成比: 0.0		1 標準単価:	m2 当り 508.00000
人 代表機 (本) 第75 第 5	労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員		100.00%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
積算単価				積算単価		EP001

重力式擁壁

SPK25040071

単第0-0013 表

擁壁平均高さ1m超2m未満 基礎砕石無し 均しCo有り 1号重力式擁壁 当り 機械構成比: 市場単価構成比: 3.06% 労務構成比: 材料構成比: 27.79% 標準単価: 74,943.00000 69.15% 0.00% 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 代表機労材規格(積算地区) バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00160 後方超小旋回・超低騒音・C機能・排2014 後方超小旋回・超低騒音・C機能・排2014 1.98% MTPT00160 山積0.45/平積0.35m3.吊能力2.9t 山積0.45/平積0.35m3.吊能力2.9t その他(機械) その他(機械) EK009 型わく工 RTPC00010 型わく工 16.07% RTPT00010 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 13.55% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 11.58% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 2.26% RTPT00001 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 生コンクリート TTPCD0010 高炉 18-8-25(20) W/C 60% 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 TTPT00003 27.40% W/C(60%),種別(高炉) 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 0.25% TTPT00013

SPK25040071

単第0 -0013 表

重力式擁壁 擁壁平均高さ1m超2m未満 基礎砕石無し 均しCo有り 1号重力式擁壁 当り

械構成比: 3.06% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	69.15% 杉 構成比	1科備成CC: 2/ 単価(積算地区)	79% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	74,943.000 備考
その他(材料)	14477% 1-10	十一四(1克井26区)	その他(材料)	十個(水が心区)	EZ009
責算単価			積算単価		E9999
A=1 擁壁平均高さ1m超2m未満 D=1 基礎砕石無し F=1 一般養生 H=1 -			B=2 18-8-40BB E=2 均しCo有り G=1 圧送管延長距離無し		

1号U型水路 17付近~ 22右側 落ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種 $300A[300 \times 300 \times 2000]$ 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 昼間 U型側溝【手間のみ】 L=2000_1000kg/個以下 1.000 m 時間的制約なし 落ちふた式U形側溝(JISA5372)3種300A 300*300*2,000 本 0.500 参考質量419kg 再生クラッシャラン 0.055 40 ~ 0mm m3諸雑費 눛 1 * * * 単位当たり * * * 1 m 昼間施工 落ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種 B=3 A=1 $300A[300 \times 300 \times 2000]$ G=1 時間的制約なし C=12 J=1 I=1 K=2 RC-40 M=1

蓋版 SDT00017

単第0 -0015 表

	412 × 95 × 500]				1	枚	当じ
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
昼間_蓋版【手間のみ】 コンクリート・鋼製_40を超え170kg/枚以下 時間的制約なし	1.000	枚					
落ちふた式U形側溝(JISA5372)3種ふた300 412*95*500 参考質量45kg	1.000	枚					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	枚					
A=1 昼間施工 C=20 300[412×95×500] G=1 -			B=4 落ちふ7 F=1 時間的f	た式U形側溝(JIS_A_5 制約なし	372)3種ふた		

管渠工 V000000101 電圧管 300

単第0 -0016 表

日木 上	V000000	101			半年0-0010 农
重圧管 300					<u>10</u> m 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋コンクリート台付管					単第0-0017 表
据付 管径300mm	10	m			1 5/50 00
台付鉄筋コンクリート管(重圧管)	10	""			
口内					₩₩0.0040 =
モルタル練					単第0-0018 表
高炉	0.08	m3			
コンクリート					単第0-0019 表
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	0.47	m3			
人力打設					
型枠					単第0-0020 表
	2	0			丰 另0-0020 农
一般型枠	2	m2			
均しコンクリート					
* * * 合計 * * *	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
TE 3/C 7	'				
1	1	1		1	

SPK25040098

単第0 -0017 表

鉄筋コンクリート台付管 据付 管径300mm 台付鉄筋コンクリート管(重圧管) 当り

		料構成比: 66.35		0.00%	標準単価:	12,785.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t	4.31%		バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付 山積0.45/平積0.35m3,吊			MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)			その他(機械)			EK009
運転手(特殊)	8.06%		運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	7.94%		普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	4.84%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.21%		特殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)			ER009
重圧管 内径300 質量380kg	63.97%		鉄筋コンクリート台付管(/ 管径300mm×長さ2,000mm			TTPCD0411 TTPT00134
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.94%		軽油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013

SPK25040098

単第0 -0017 表

頁0 -0043

鉄筋コンクリート台付管 据付 管径300mm 台付鉄筋コンクリート管(重圧管) 当り 標準単価: 12,785.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 EP001 管径300mm A=1 B=3 C=2 台付鉄筋コンクリート管(重圧管) E=1 - (全ての費用)

モルタル練

SPK25040158

単第0 -0018 表

幾械構成比: 0.00% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)		構成比: 17.96% 単価(積算地区)	市場単価構成比: 0.00% 代表機労材規格(東京地区)	標準単価: 単価(東京地区)	102,720.000
普通作業員	54.42%	平Im(1994-1012)	音通作業員	干1個(水水池區)	RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	27 . 46%	±	二木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)		7	・の他(労務)		ER009
セメント(袋) 高炉B種 25kg/袋	12.48%	t	zメント 高炉B 25kg袋入		TTPC00063 TTPT00063
コンクリート用砂 細目(洗い)	5.48%	砂	知目(洗い)		TTPC00066 TTPT00066
積算単価		種	算単価 		EP001
A=1 高炉			B=1 - (全ての費用)		

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0019 表

幾械構成比: 0.00%	28.68% 权	料構成比: 71.	32% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	30,615.000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	10.05%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
	12.85%				RIP100002
特殊作業員			特殊作業員		RTPC00001
	7.30%				RTPT00001
			 土木一般世話役		RTPC00009
	6.58%				RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品			生コンクリート		TTPCD0010
呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	71.32%		高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPT00343
W/C(60%),種別(高炉)					
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物			B=3 人力打設		
C=2 18-8-40BB H=2 現場内小運搬無し			F=2 一般養生 J=1 -		
-2			J=1 -		

型枠 一般型枠 SPK25040159 均しコンクリート

単第0-0020 表

当り m2

《械構成比: 0.00% 労務構成比: 10	00.00% 材	料構成比: 0.0	0% 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(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	58.78%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員 	19.90%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	6.07%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
请算単価 			積算単価		EP001
A=1 一般型枠 C=1 -(全ての費用)			B=5 均しコンクリート		

1号L型水路

V000000111

単第0 -0021 表

現場打	平均h1 = 0.094m				10 m 当!
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート 小型構造物 18-8-40BB 人力打設	1.46	m3			単第0-0022 表
型枠 一般型枠 小型構造物	10.9	m2			単第0-0023 表
均しコンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設	0.44	m3			単第0-0024 表
対し型枠 一般型枠 均しコンクリート	1	m2			単第0-0025 表
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

コンクリート

SPK25040157

単第0-0022 表

コンフツー	3FN23040131	年 第 0	-0022 18	
小型構造物 18-8-40BB	人力打設		1	m3 当じ
機械構成比: 0.00% 労務構成比:		58.85% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	36,756.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比 単価(積算地区		単価(東京地区)	備考
普通作業員		普通作業員		RTPC00002
	22.25%			RTPT00002
土木一般世話役	2 424	土木一般世話役		RTPC00009
	9.19%			RTPT00009
ᆙᆂᄭ <i>ᅜ</i> ᄬᄝ		ᄹᅼᄼ		DTDC00004
特殊作業員	7.69%	特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
	7.09%			RIPIUUUUI
その他(労務)		その他(労務)		ER009
		C 02 IE (2143)		LINOUS
レディーミクストコンクリート指定品		生コンクリート		TTPCD0010
呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	58.85%	高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPT00343
W/C(60%),種別(高炉)		, ,		
積算単価		積算単価		E9999
1 TU 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1				
A=2 小型構造物		B=3 人力打設		
C=2 18-8-40BB		F=2 一般養生		
H=2 現場内小運搬無し		J=1 -		
K=1 -(全ての費用)				

型枠 一般型枠 SPK25040159 単第0-0023 表

小型構造物 当り m2

《械構成比: 0.00% 労務構成比: 1		料構成比: 0.0	0% 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(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	44.28%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員 	30.82%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.86%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 一般型枠 C=1 -(全ての費用)			B=2 小型構造物		

均しコンクリート

SPK25040157

単第0 -0024 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 機械構成比: 0.00% 労務構成比:	人力打設 26.35% 材	料構成比: 73.6	65% 市場単価構成比: 0.00%	1 標準単価:	m3 当 29,644.000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	<u> </u>	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	
普通作業員	11.13%	114(133)1 5=)	普通作業員	TIA(NWS SE)	RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	7.54%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	5.96%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	73.65%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=2 18-8-40BB H=2 現場内小運搬無し K=1 -(全ての費用)			B=3 人力打設 F=1 養生工無し J=1 -		

+/2 | #11+7

均し型枠	SPK2	5040159	単第0	-0025 表	
均し型枠 一般型枠	均しコンクリー	F		1	m2 当り
機械構成比: 0.00% 労務構成比:	100.00% 材		00% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	5,104.70000
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(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工			型わく工		RTPC00010
	58.78%				RTPT00010
A			AL N.T. II. NIV. 57		
普通作業員	40.000		普通作業員		RTPC00002
	19.90%				RTPT00002
					RTPC00009
	6.07%				RTPT00009
	0.07/0				K11 100003
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
			B=5 均しコンクリート		
C=1 版室14 C=1 -(全ての費用)			D=3 13 0 1 2 7 9 - 1		
0-1 「全ての負用」					

2号L型水路

V000000112

単第0 -0026 表

平均h2=0.353m				- 330 0020 役 10 m 当り
数量	単位	単価	金額	備考
1.17	m3			単第0-0022 表
10.1	m2			単第0-0023 表
0.44	m3			単第0-0024 表
1	m2			単第0-0025 表
10	m			
1	m			
	平均h2=0.353m 数量 1.17 10.1 0.44 1	平均h2=0.353m 数量 単位 1.17 m3 10.1 m2 0.44 m3 1 m2 10 m	数量 単位 単価 1.17 m3 10.1 m2 0.44 m3 1 m2 10 m	平均h2=0.353m 数量 単位 単価 金額 1.17 m3 10.1 m2 1 m2 10 m

止水板設置

V00000120

単第0 -0027 表

				1 箇所 当
数量	単位	単価	金額	備考
0.5	m			
1	箇所			
		0.5 m	0.5 m	0.5 m

構造物とりこわし工(無筋構造物)

SDT00031

単第0 -0028 表

<u>機械施工</u>					1	m3 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
名称・規格など 昼間_無筋構造物【手間のみ】 機械施工 時間的制約なし	1.000	m3				
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	制約なし		

舗装版切断

SPK25040307

単第0 -0029 表

アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下 1 m 当り 機械構成比: 15.05% 労務構成比: 58.43% 材料構成比: 26.52% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 700.44000

幾械構成比: 15.05% 労務構成比:		料構成比: 26.52%		標準単価:	700.4400
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
コンクリートカッタ バキューム式(超低騒音型)・湿式 切削深20cm級ブレード径 56cm	10.24%		1ンクリートカッタ バキューム式(超低騒音型)・湿式 切削深20cm級プレード径 56cm		MTPC00164 MTPT00164
その他(機械)		7	その他(機械)		EK009
特殊作業員	19.96%	特	持殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	10.88%	±	二木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
普通作業員	8.92%	普	音通作業員		RTPC00002 RTPT00002
その他(労務)		7	・の他(労務)		ER009
コンクリートカッタブレード 自走式切断機用 径45cm(18インチ)	22.39%		lンクリートカッタブレード 径18インチ		TTPC00394 TTPT00394
ガソリン, レギュラー スタンド渡し, スタンド給油	2.81%	### ### ##############################	jソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
その他(材料)		7	- の他(材料)		EZ009

舗装版切断

SPK25040307

単第0 -0029 表

当り

頁0 -0056

アスファルト舗装版

アスファルト舗装版厚15cm以下

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) 構著 EP001 A=1 E=1 アスファルト舗装版 -(全ての費用) B=1 アスファルト舗装版厚15cm以下	(械構成比:	: 15.05%	58.43% 材	料構成比: 26.5	2% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	700.4400
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	<u>。</u> 结管说师	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
A=1 アスファルト舗装版 E=1 アスファルト舗装版厚15cm以下	19.77.11				【見 字 		LFUUI
A=1 アスファルト舗装版 E=1 -(全ての費用) B=1 アスファルト舗装板厚15cm以下							
E=1 -(全ての費用)	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 T	<u> </u>	
		- (全ての費用)			- I TO TO TO THE POPULATION OF		

舗装版破砕

SPK25040306

単第0 -0030 表

アスファルト舗装版 障害等無し 舗装版厚15cm以下 1 m2 当り 機械構成比: 12 85% 労務構成比: 81 24% 材料構成比: 5 91% 市場単価構成比: 0 00% 標準単価: 217 37000

			01% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	217.37000
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>後方超小旋回バックホウ(クローラ型) 山積0.45m3(平積0.35m3) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	12.85%		バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回型] 山積0.45m3(平積0.35m3)			KTPC00066 KTPT00066
土木一般世話役	29.54%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	27.52%		運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	24.18%		 普通作業員 			RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	5.91%		軽油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013
積算単価 			 積算単価 			EP001
A=1 アスファルト舗装版 C=1 騒音振動対策不要 F=1 積込作業有り			B=1 障害等無し D=1 舗装版厚1 G=1 -(全ての動	5cm以下		

殼運搬 SPK25040155 単第0 -0031 表 Co(無筋)構造物とりこわし DID区間無し 運搬距離23.2km以下(18.5km超) 当り 機械構成比: 40.77% **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: 14.41% 2.896.40000 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) 単価(東京地区) 備考 構成比 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 RTPT00007 44.82% 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 B=1 A=1 Co(無筋)構造物とりこわし 機械積込 C=1 DID区間無し 運搬距離23.2km以下(18.5km超) D=61 -(全ての費用) E=1

殼運搬

SPK25040155

単第0 -0032 表

当り

頁0 -0059

舗装版破砕 DID区間無し 運搬距離22.0km以下(11.5km超) 機械構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 4,846.90000 16.08% 0.00% 39.87% 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) 単価(東京地区) 備考 構成比 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 RTPT00007 39.87% 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) A=3 舗装版破砕 B=3 C=1 DID区間無し D=59 運搬距離22.0km以下(11.5km超) -(全ての費用) E=1

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0 -0033 表

全仕上り厚100mm 1層施工 幾械構成比: 5.72% 労務構成比:	RC-30 18.33% 村	料構成比: 75.9	95% 市場単価構成比: 0.00%	1 標準単価:	m2 当リ 1,289.3000
受機構成化. 5.72% 方笏構成化 代表機労材規格(積算地区)			代表機労材規格(東京地区)		備考
モータグレーダ	11-37-20	TIM(IXXF DE)	モータグレーダ	TIM(SIGNEDE)	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 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.49%		[マカダム]質量10t~12t		KTPT00047
<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
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	8.06%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	2.95%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	2.63%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
אני ריי X ביים וX	2.16%		고기 XI 드메IX		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 -0033 表

当り 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30 機械構成比: 5.72% 75.95% 市場単価構成比: 標準単価: 1,289.30000 労務構成比: 18.33% 材料構成比: 0.00% 備考 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) 再生クラッシャラン クラッシャラン TTPCD0018 TTPT00346 $30 \sim 0$ mm 74.21% 40 ~ 0mm [標準数量]全仕上り厚150mm 軽油 TTPC00013 軽油パトロール給油 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 A=100 全仕上り厚(mm) B=3 RC-30 -(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)

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0 -0034 表

全仕上り厚100mm 1層施工 当り RM-30 51.35% 市場単価構成比: 標準単価: 37.08% 材料構成比: 637.83000 0.00% 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 代表機労材規格(積算地区) 構成比 モータグレーダ モータグレーダ MTPC00176 土工用・排2014 土工用・排2014 7.99% MTPT00176 ブレード幅3.1m ブレード幅3.1m ロードローラ <賃>ロードローラ(マカダム) KTPC00047 [マカダム]質量10t~12t 質量10~12t 1.00% KTPT00047 排出ガス対策型(第1,2次基準値) <賃>タイヤローラ KTPC00074 <賃>タイヤローラ 質量13~14t 0.99% 質量13~14t KTPT00074 その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 16.31% 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 5.97% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 5.32% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 4.37% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237 単第0 -0034 表 当り RM-30 全仕上り厚100mm 1層施工 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 637.83000 37.08% 51.35% 0.00% 備考 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) 再生粒度調整砕石 再生粒度調整砕石 TTPC00010 TTPT00357 $30 \sim 0$ mm 47.84% RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm 軽油 TTPC00013 軽油パトロール給油 3.03% パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 A=5 RM-30 E = 100全仕上り厚(mm) H=1 -(全ての費用) 【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)

SPK25040244

単第0 -0035 表

表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 当り 1層当り平均仕上厚50mm

機械構成比: 1.38% 労務構成比:		料構成比: 88.45		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(夏	東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>アスファルトフィニッシャ(ホイール型) 舗装幅2.3~6.0m	0.88%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型]			KTPC00060 KTPT00060
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.00%		舗装幅2.3~6.0m			KII 100000
<賃>タイヤローラ	2 4 40		タイヤローラ			KTPC00007
質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 	0.14%		質量8~20t			KTPT00007
<賃>ロードローラ(マカダム)			ロードローラ			KTPC00047
質量10~12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.13%		[マカダム]質量10t~12t			KTPT00047
その他(機械)			その他(機械)			EK009
普通作業員	3.66%		普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	2.06%		運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	2.03%		特殊作業員			RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	0.73%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)			ER009

表層(車道・路肩部)

SPK25040244

単第0 -0035 表

平均幅員3.0m超 当り 1層当リ平均仕上厚50mm 機械構成比: 労務構成比: 10.17% 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 1.38% 88.45% 1,808.70000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 再生加熱アスファルト混合物 密粒度As混合物(20) TTPCD0038 再生密粒度(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm TTPT00284 80.70% 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) TTPT00026 7.17% PK-3プライムコート用 PK-3プライムコート用

PN-3/91 A I = PH		PK-3771 Д I — Г HI	
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.49%	軽油パトロール給油	TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)		その他(材料)	EZ009
積算単価		積算単価	E9999
A=4平均幅員3.0m超C=6再生密粒度アスファルト混合物G=1-I=1-(全ての費用)	(20)	B=50 1層当り平均仕上り厚(mm) E=2 PK-3 H=1 -	
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)	混合物単価(円)+各種割増合計値)		
1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)	混合物単価(円)+各種割増合計値) 		

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0036 表

	WL 🖂	337.73	\\\ / \\	A ++	T	1000	m	当!
<u>名称・規格など</u>	数量	単位	単価	金額		備考		
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】								
実線_15cm	1,000.000	m						
時間的制約なし								
トラフィックペイント(JISK5665_3種1号)								
溶融型(紛体状)ガラスビーズ含有量15~18% 白	598.500	kg						
ガラスビーズ(JISR3301_1号)								
粒度0.106~0.850mm	26.250	kg						
プライマー								
トラフィックペイント接着用	26.250	kg						
軽油								
ポープトロール給油,2~4KL積載車給油	42.000	L						
諸雑費								
四小年	1	式						
*** 合計 ***	1,000	m						
* * * 単位当たり * * *	1	m						
A=1 昼間施工			B=1 白色					
C=1 実線_15cm			D=1 塗布厚	[t=1.5mm				
E=1 アスファルトに設置の場合				1制約なし				
G=1 -			H=1 -	_				
I=1 -			J=1 - (全て	「の費用)				

SDT00001

単第0 -0036 表

区画線設置(溶融式) 実線_15cm 1000 名称・規格など 数量 金額 単位 単価 備考

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0037 表

破 <u>線_15cm</u>					 1000	m	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】 破線_15cm 時間的制約なし	1,000.000	m					
トラフィックペイント(JISK5665_3種1号) 溶融型(紛体状)ガラスビーズ含有量15~18% 白	598.500	kg					
ガラスビーズ(JISR3301_1号) 粒度0.106~0.850mm	26.250	kg					
プライマー トラフィックペイント接着用	26.250	kg					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	46.200	L					
諸雑費	1	式					
*** 合計 ***	1,000	m					
*** 単位当たり ***	1	m					
A=1 昼間施工 C=5 破線_15cm E=1 アスファルトに設置の場合			F=1 時間	厚t=1.5mm 的制約なし			
G=1 - I=1 -			H=1 - J=1 -(全	ての費用)			

SDT00001

単第0 -0037 表

区画線設置(溶融式) 破線_15cm 1000 名称・規格など 数量 金額 単位 単価 備考

型枠 一般型枠 SPK25040159

鉄筋・無筋構造物 m2 当り

《械構成比: 0.00%		料構成比: 0.0	0% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	10,100.000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	46.66%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	25.14%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.51%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 一般型枠 C=1 -(全ての費用)			B=1 鉄筋・無筋構造物		

頁0 -0070

単第0 -0038 表

頁0 -0071

路盤 全什上门厦100mm 1屆施丁 単第0-0039 表 SPK25040236

DC 20

全仕上り厚100mm 1層施工	RC-30				1	m2 当り
機械構成比: 5.00%		斗構成比: 19.8		0.00%	標準単価:	857.31000
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
小型バックホウ(クローラ型)			小型バックホウ(クローラ	型)		MTPC00169
後方超小旋回型・超低騒音型・排3	2.99%		後方超小旋回型・超低騒	経音型・排3		MTPT00169
山積0.09/平積0.07m3			山積0.09/平積0.07m3			
<賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式)			振動ローラ(舗装用)			KTPC00009
質量3~4t	1.78%		[搭乗式コンバインド型]]		KTPT00009
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			質量3~4t			
スの仏が独立			スの(h (#終 + #)			EK009
その他(機械)			その他(機械)			EK009
			運転手(特殊)			RTPC00006
	27.03%					RTPT00006
特殊作業員	4= 040		特殊作業員			RTPC00001
	15.84%					RTPT00001
 普通作業員			│ │普通作業員			RTPC00002
	15.70%					RTPT00002
	1011011					
土木一般世話役			土木一般世話役			RTPC00009
	13.01%					RTPT00009
マの他(光教)			その他(労務)			ER009
その他(労務)			~C VJI世(カ粉) 			EKUUS
再生クラッシャラン			再生クラッシャーラン			TTPCD0018
30 ~ Omm	17.77%		RC-40			TTPT00352
			[標準数量]全仕上り厚10	OOmm		

路盤 SPK25040236 単第0-0039 表

全仕上り厚100mm 1層施工 当り RC-30 機械構成比: 労務構成比: 材料構成比: 19.85% 市場単価構成比: 標準単価: 857.31000 5.00% 75.15% 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 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 1.99% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 A=100 全仕上り厚(mm) B=3 RC-30 - (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)

コンクリート舗装

V000000201

単第0-0040 表

1 <u>8-8-40BB</u> t=1	00		取付道部	<u>10 m2 当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価 金額	備考
コンクリート 小型構造物 18-8-40BB 人力打設	1.0	m3		単第0-0041 表
* * * 合計 * * *	10	m2		
*** 単位当たり ***	1	m2		

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0041 表

コノノソ I	3FN23040131		50 -0041 12	
小型構造物 18-8-40BB	人力打設		1_	m3 当!
<u> </u>	37.55% 材料構成比:		標準単価:	34,633.0000
代表機労材規格(積算地区)	構成比 単価(積	賃算地区) 代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	40, 00%	普通作業員		RTPC00002
	19.80%			RTPT00002
特殊作業員				RTPC00001
初州下朱良	8.17%	1970日末兵		RTPT00001
	0.17%			KII 100001
土木一般世話役		土木一般世話役		RTPC00009
	8.14%			RTPT00009
その他(労務)		その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品		生コンクリート		TTPCD0010
呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	62.45%	ー 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPT00343
W/C(60%),種別(高炉)	02.40%			111 1000-10
, o (oo /o) , (= 133 (1=374)				
積算単価		積算単価		E9999
1 To 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1				
A=2 小型構造物		B=3 人力打設		
C=2 18-8-40BB		F=1 養生工無し		
H=2 現場内小運搬無し K=1 -(全ての費用)		J=1 -		
K=1 - (全ての費用)				

蓋版 SDT00017

単第0 -0042 表

材料別途 40 重量 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 昼間_蓋版【手間のみ】 コンクリート・鋼製_40kg/枚以下 1.000 枚 時間的制約なし 諸雑費 歨 1 * * * 単位当たり * * * 枚 1 昼間施工 B=10 材料別途 A=1 時間的制約なし 40 重量 F=1 E=1 G=1

掘削 単第0 -0043 表 SPK25040001

土砂 上記以外(小規模)	標準			1	m3 当り
機械構成比: 26.01%	62.89% 枚	料構成比: 11.	10% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	1,241.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型)	00.04%		バックホウ(クローラ型)		MTPC00062
標準型・排2	26.01%		標準型・排2		MTPT00062
山積0.28/平積0.2m3			山積0.28/平積0.2m3		
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	62.89%				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	11.10%				TTPT00013
 積算単価 			看算単価 		EP001
A=1 土砂 E=7 標準			B=5 上記以外(小規模)		

床掘り SPK25040015 単第0 -0044 表 土砂 上記以外(小規模) 耕土(表土)

当り 機械構成比: 18.73% 労務構成比: 材料構成比: 7.11% 市場単価構成比: 標準単価: 2,247.40000 74.16% 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 単価(東京地区) 備考 バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00083 後方超小旋回型・排2 後方超小旋回型・排2 MTPT00083 18.73% 山積0.28/平積0.2m3 山積0.28/平積0.2m3 運転手(特殊) RTPC00006 運転手(特殊) RTPT00006 40.26% 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 33.90% 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 TTPT00013 7.11% 積算単価 積算単価 EP001 土砂 B=5 上記以外(小規模) A=1 E=1 -(全ての費用)

埋戻し SPK25040020 ト記以外(小規模) 吸水準 直砂土

単第0 -0045 表

生庆し		040020		半第0-004		
土砂	上記以外(小規模		吸水渠 真砂土		1	m3 当り
機械構成比: 8.87% 労務構成比:	87.15% 材料		98% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	4,063.80000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型)			バックホウ(クローラ型)	·		MTPC00083
後方超小旋回型・排2	8.27%		後方超小旋回型・排2			MTPT00083
山積0.28/平積0.2m3			山積0.28/平積0.2m3			
H1201207 120121110			H 1201207 120121110			
タンパ及びランマ			タンパ及びランマ			MTPC00048
ランマ	0.60%		ランマ			MTPT00048
フラマ 質量60 ~ 80kg	0.00%		□ ランマ 質量60~80kg			WIF 100040
貝里60~60Kg			貝里00~80Kg			
**			並沒 你坐早			DTDCCCCC
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	50.03%					RTPT00002
特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
	19.35%					RTPT00001
運転手(特殊)			運転手(特殊)			RTPC00006
	17.77%					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	3.14%		+±/Ш/ (1			TTPT00013
	3.17/0					111 100013
ガソリン,レギュラー			ガソリンレギュラースタン	L		TTPC00014
	0.040/		カシリンレキュラースタン	Г		
スタンド渡し,スタンド給油	0.84%					TTPT00014
7±75 W /m			(± 55) / T			
積算単価			積算単価			EP001
A=5 上記以外(小規模)			B=1 ±砂			
D=1 -(全ての費用)						

単第0 -0045 表 1 埋戻しSPK25040020単第0 -0045 表土砂上記以外(小規模)吸水渠 真砂土1機械構成比:8.87%労務構成比:87.15%材料構成比:3.98%市場単価構成比:0.00%標準単価: m3 当り 4,063.80000 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 代表機労材規格(積算地区)

埋戻し SPK25040020 単第0 -0046 表 あり 締固め無し 吸水渠 単粒砕石 吸水構成比: 0.00% 市場単価構成比: 0.00% 岩塊・玉石 m3 当り 現場制約あり 締固め無し 標準単価: 6,604.00000 100.00% 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 100.00% 積算単価 EP001 積算単価 現場制約あり 岩塊・玉石 A=6 B=2 C=2 締固め無し D=1 - (全ての費用)

SPK25040020

単第0 -0047 表

頁0 -0081

埋戻し 土砂 当り 現場制約あり 締固め有り 集水渠 管回り m3

機械構成比: 0.25% 労務構成比:		料構成比: 0.3	5% 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(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>タンパ(ランマ) 質量60~80kg	0.25%		タンパ及びランマ 質量60 ~ 80kg		KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	88.46%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	10.94%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	0.35%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
積算単価			積算単価		EP001
A=6 現場制約あり C=1 締固め有り			B=1 土砂 D=1 -(全ての費用)		

土砂等運搬 標準 +砂(岩塊・玉石混り土含む) SPK25040002 単第0 -0048 表

DID区間無1, 距離9 5km以下(7.5km招) 孙哲士 出り

		(離9.5km以ト(7.5km超)	砂質土		1 1	m3 当り
		*料構成比: 14.89%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	1,575.50000
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
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	44.0-0		ンプトラック[オンロー]	・・ティーセル」		MTPC00018T1
10t積級	44.67%		10t積級 (たく) - Hat ボカス ごせん	# / * ! * 		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	質(艮好)を含む)		
 運転手(一般)			転手(一般)			RTPC00007
	40.44%		+A 丁 (Xt/			RTPT00007
	40.44%					KII 100007
軽油		 華 圣	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%	12	/H / 1 H / / / / / / / / / / / / / / / /			TTPT00013
 積算単価						EP001
A=1 標準				フ山積0.8m3(平積0.6m	3)	
C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む)			D=1 DID区間無	U		
E=28 距離9.5km以下(7.5km超)						

単第0 -0049 表 暗渠排水管 SPK25040093 据付 網状管 50~150mm 合成樹脂排水材 全面開孔 呼び径50 当り 材料構成比: 71.00% 市場単価構成比: 標準単価: 1,020.90000 29.00% 0.00% 構成比 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) 単価(東京地区) 備考 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 19.90% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 9.10% 合成樹脂排水材 (網状管) 暗渠排水管 TTPCD0617 全面開孔 71.00% 波状管 呼び径75mm TTPT00190 呼び径50mm,ネトロンパイプ(タキロンシー)相当品 高密度ポリエチレン管(シングル構造) 積算単価 積算単価 E9999 A=1 据付 B=2 網状管 C=1 D=91 合成樹脂排水材 全面開孔 呼び径50 50 ~ 150mm 継手材料費要 G=1 F=1 -(全ての費用) I=1

SPK25040093

単第0-0050 表

頁0 -0084

硬質ポリ塩化ビニル管 VU 呼び径50mm 51 18% 材料構成比: 48 82% 据付 直管 50~150mm 機械構成比: 0.0 兴 教 堪 武 レ・ 古担当体操式4. 0 00% 神 進 出 価・ 027 05000

機械構成比: 0.00% 労務構成比:	51.18% 材	·料構成比: 48.8	2% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	837.85000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	36.39%				RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	14.79%				RTPT00009
	14.70%				1111100000
薄肉管(VU)(JISK6741)PE			暗渠排水管 直管		TTPCD0399
呼び径50(60×1.8)	48.82%		唱来が小自 耳目 呼び径75mm ポリエチレン吸水管		TTPT00188
中子 O 1至50 (60 × 1.6)	40.02%		「「「「」」「「」」「「」「」「」「」「」「」「」「」「」「」「」「」「」「		117100100
连答说师			建筑		
積算単価			積算単価		E9999
10/4			- 		
A=1 据付			B=1 直管	\\\	
C=1 50 ~ 150mm			D=57 硬質ポリ塩化ビニル管 VU 呼び	1全50mm	
G=1 -			I=1 - (全ての費用)		

暗渠排水工(継手)

V000004001

単第0 -0051 表

<u> 硬質塩化ビニール管 チーズ 50mm</u>					100	個	<u>当じ</u>
便質塩化ビニール管 チーズ 50mm 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
硬質塩化ビニル管継手 90°大曲Y	100	個					
普通作業員	2.0	人					
諸雑費	1	式					
*** 合計 ***	100	個					
*** 単位当たり ***	1	個					

暗渠排水工(継手)

V000004002

単第0 -0052 表

水平水閘 LS-50 100 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 硬質塩化ビニル管継手 水平水閘 LS-50 100 個 普通作業員 2.0 人 諸雑費 式 1 * * * 合計 * * * 個 100 * * * 単位当たり * * * 個

V000004003

単第0 -0053 表

暗渠排水工 (継手) 硬質塩化ビニール管 立上り管 100 100 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 硬質塩化ビニル管継手 キャップVU 100 個 100 薄肉管(VU)(JISK6741)PE 呼び径100(114×3.1) 80 m 普通作業員 2.0 人 諸雑費 式 1 * * * 合計 * * * 100 個 * * * 単位当たり * * * 1 個

			- 1 1 - 2			只0 -0000
吸出し防止材設置	SPK2	25040117		単第0 -005	4 表	
合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m					1	m2 当り
	22.12% 权	材構成比: 77	.88% 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(9	東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	1137-2000	1 14 (13031 32)	普通作業員	11731 0— /	1 14 (21434 52)	RTPC00002
	18.80%					RTPT00002
	10.00%					1111100002
						RTPC00009
上水一放巴祜仅	0.000/		│ 上小一放巴祜仅			
	3.32%					RTPT00009
不織布(合繊)			不織布(合繊)			TTPC00048
厚10mm,強度9.8kN/m	77.88%		厚10mm,強度9.8kN/m			TTPT00048
積算単価			積算単価			EP001
A=1 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m						

小運搬(被覆材)

V000004004

単第0 -0055 表

運搬 <u>距離50m以下</u>		_		10 m3 当り
数量	単位	単価	金額	備考
0.09	日			単第0-0056 表
0.14	人			
1	式			
10	m3			
1	m3			
	数量 0.09 0.14 1	数量 単位 0.09 日 0.14 人 1 式 10 m3	数量 単位 単価 0.09 日 0.14 人 1 式 10 m3	数量 単位 単価 金額 0.09 日 0.14 人 1 式 10 m3

機-28_不整地運搬車運転

S9021

単第0 -0056 表

3-20_小笠地産城半建報 1ローラ型 ダンプ式 2.0t積 普通:	型				1	日当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
運転手(特殊)	1.00	人				
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.00	L				
<賃>クローラ型油圧ダンプ式不整地運搬車 積載質量2.0t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	1.55	供用日				
諸雑費	1	式				
*** 単位当たり ***	1	日				
A=1 クローラ型 ダンプ式 2.0t積 C=14 軽油消費量 (L/日) E=1 普通型			B=1 運転労利 D=1.55 機械賃料	务数量 (人/日) 科数量 (供用日/日)		

小運搬(被覆材)

V000004005

単第0 -0057 表

運搬距離50m以下				10 m3 当り
数量	単位	単価	金額	備考
0.09	日			単第0-0056 表
0.14	人			
1	式			
10	m3			
1	m3			
	数量 0.09 0.14 1	数量 単位 0.09 日 0.14 人 1 式 10 m3	数量 単位 単価 0.09 日 0.14 人 1 式 10 m3	数量 単位 単価 金額 0.09 日 0.14 人 1 式 10 m3

小運搬(暗渠排水管)

V000004007

単第0 -0058 表

管材 運搬	<u>促距離50m以下</u>				<u>100 m 当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
不整地運搬運転 クローラ型 ダンプ式 3t積	0.04	日			単第0-0059 表
普通作業員	0.03	人			
諸雑費	1	式			
* * * 合計 * * *	100	m			
* * * 単位当たり * * *	1	m			

不整地運搬運転

V000004006

単第0 -0059 表

グレフ式 3t積 軽油 数量 単位 単価 金額 びトロール給油、2 - 4kL積載車給油 20.00 L 運転手(特殊) 1.00 人 不整地運搬車 クローラ型・ダンプ・全旋回式・排2 31積 1.57 日 請除費 1 式 **** 単位当たり **** 1	プローラ型 ダンプ式 3t積	E Į				1	日	<u>当り</u>
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 20.00 L 運転手(特殊) 1.00 人 不整地運搬車 クローラ型・ダンプ・全旋回式・排2 3t積 諸雑費 1.57 日 試積 1 式	名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
1.00 人 不整地運搬車 クローラ型・ダンプ・全旋回式・排2 3t積 諸雑費 1.57 日 1 式	軽油	20.00	L					
クローラ型・ダンプ・全旋回式・排2 1.57 3t積 1 諸雑費 1 式	運転手(特殊)	1.00	人					
諸雑費	クローラ型・ダンプ・全旋回式・排2	1.57	日					
***単位当たり *** 1 日	諸雑費	1	式					
	* * * 単位当たり * * *	1	日					

道路改良	ベル2 レベル3 <u>- 種 種 別</u> 道路土工	八尋15号線 レベル4 細 別					
区分 工 道路改良	<u>種 種 別</u>		1 2 1 5				
道路改良	鱼路土工	細別	レベル5	単位	計算値	設計値	摘要
		4H 753	規格	T 12	n , 	IX III IE	IIII X
道							
	掘削工						
		土砂掘削(砂質土)	オープンカット	m3	232.0	230	計第4表
	路床盛土工						
		路床(流用土)	砂質土 W<2.5	m3	55.0	60	計第5表
	路体外盛土工	路体外盛土(流用土)					
			砂質土 W<2.5	m3	8.4	10	計第5表
	法面整形工						
		法面整形工	盛土部 法面締固め有、現場制約なし	m3	23.0	20	計第6表
	残土処理工						
		残土運搬	粘性土	m3	377.3	380	計第1表
		作業残土運搬	粘性土(撹拌混合)	m3	101.9	100	計第1表
	投棄料						
		再生資源化施設受入費	粘性土	m3	377.3	380	計第1表
按	推壁工				3		H 1 2/2 1 24
176	作業土工						
	17 木工工	耕土鋤取(粘性土)	耕土	m3	116.5	120	計第9表
		床掘	初工	m3	317.6	320	計第8表
		埋戻	種別C 流用土		2.5	320	計第8表
		<u>连庆</u>	種別D 流用土	m3			
				m3	179.7	180	計第8表
			撹拌混合 高炉セメントB	m3	101.9	100	計第1表
		+-+-	種別D 流用土 耕土(粘性土)	m3	37.2	40	計第9表
	10 =< 1-1+0+-	基面整正		m2	337.5	338	計第8表
	場所打擁壁工						
	1号重力式						
		コンクリート	重力式擁壁 平均H=1m超2m未満	m3	215.0	215	計第11表
		型枠	一般型枠	m2	784.4		"
		均しコンクリート	t=100mm σ ck=18N/mm2	m3	34.3		"
		し 均しコンクリート型枠	均し	m2	74.6		"
排	非水構造物工						
	作業土工						
		床掘	粘性土	m3	48.0	50	計第12表
		埋戻	種別D 流用土	m3	29.4	30	"
		基面整正		m2	54.0	54	"
	側溝工						
		1号U型側溝	落ち蓋式U形側溝3種300A	m	102.0	102	計第15表
		1号U型側溝蓋	落ち蓋式U形側溝3種ふた300	枚	20.0	20	計第17表
	管渠工	V - man process that	THE PROPERTY OF THE PROPERTY O	1/4	_5.0		F. 71. 1.2X
	- A-A	2号管渠工	鉄筋コンクリート台付管 <i>ф</i> 300	m	6.0	6	計第17表
	場所打水路工		2000 - 277 1 H 13 H Ψ 000		0.0	J	н ж / 12
	~到7月17小店工	 	1:0.3 B300 平均h1=0.094m	~	234.6	235	計第16表
			1 -	m	138.0		訂第10衣 //
			1:0.3 B300 平均h2=0.353m	m		138	
		取水口	300×300mm切欠き 堰板差込用溝切	箇所	10.0	07	計第17表
141	# \# \# \# \# \	止水板	CF150-5 平均長L=0.5m	箇所	37.3	37	L型水路延長÷10
構	構造物撤去工 # # # # # # # # # # # # # # # # # # #	_					
	構造物取壊し		Arm febr	-			
		コンクリート構造物取壊し	無筋	m3	73.3	73	計第18表
		舗装版切断	アスファルト舗装版 t=15cm以下	m	13.1	13	計第19表
		舗装版取壊し	アスファルト舗装版 t=15cm以下	m2	1001.8	1000	"
		殼運搬	コンクリート殻 無筋	m3	73.3	73	計第18表
			アスファルト殻	m3	50.1	50	計第19表
		処分費	コンクリート設 無筋 73.3×2.35	t	172.3	172	
			アスファルト設 50.1×2.35	t	117.7	118	

			工事数	量 総 括 表				
エ	事 名		八尋15号線	道路改良工事				
レベル1 区分	レベル2 エ 種	レベル3 種 別	レベル4 細 別	レベル5 規 格	単位	計算値	設計値	摘要
	舗装工							
		アスファルト舗装工車道舗装						
		半 担	車道舗装 下層路盤工	再生クラッシャラン t=100 RC-30	m2	1288.8	1290	計第22表
			車道舗装 上層路盤工	再生粒度調整砕石 t=100 RM-30	m2	1288.8	1290	//
			車道舗装 表層工	再生密粒度アスコン t=50 As20	m2	1288.8	1290	"
	区画線	L						
		区画線工						
			溶融式区画線	実線 白 W=15cm	m	475.1	480	
	坂路工		II .	破線 白 W=15cm	m	2.0	2	"
		作業土工						
			耕土鋤取(粘性土)	耕土	m3	61.1	60	計第23表
			埋戻	種別D 流用土 粘性土	m3	25.5	30	"
			サエもて	種別D 流用土 耕土(粘性土)	m3	20.4	20	"
			基面整正		m2	61.1	61	"
		擁壁工	コンクリート	σ ck=18N/mm2	0	15.2	15	計第27表
			型枠	σck=18N/mm2 無筋	m3 m2	100.4	15 100	計第2/表
			均しコンクリート	### t=100mm σck=18N/mm2	m3	5.2	5	"
			均しコンクリート型枠	均し	m2	20.6	21	"
		Co舗装工	切じコンプナー 至行		1112	20.0	21	
		- AIN-2C	路盤(基礎砕石)	再生クラッシャラン t=100 RC-30	m2	76.4	76	計第25表
			コンクリート舗装	σ ck=18N/mm2 t=100	m2	81.4	81	"
		水路嵩上工						
			コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	1.4	1	計第28表
			型枠	小型	m2	16.4	16	"
			蓋版設置工	40≧重量	枚	30.0	30	計第25表
			床版 製品 T-6	W=600	枚	18.0	18	計第25表
				W=700	枚	12.0	12	"
	付帯工	11 Mb 1						
		作業土工	+11 Δημ.Της / Δημ.λημ. \	+44 1		70.0	70	=1.65.0.=
			耕土鋤取(粘性土)	耕土	m3	70.8	70 30	計第29表
				人力 発生土	m3 m3	28.9	30	"
				小規模 発生土	m3	7.1	10	"
			埋戻	人力 単粒砕石	m3	12.4	10	"
			埋戻	小規模 真砂土	m3	7.0	10	"
			埋戻	耕土(表土)	m3	70.8	70	"
			基面整正		m2	48.0	48	"
			単粒度砕石5号	20~13mm	m3	12.4	10	"
		-	真砂土運搬	購入先から現場まで	m3	7.8	10	"
			真砂土		m3	7.8	10	"
		暗渠排水工						
			暗渠排水管	据付 網状管 Ø 50mm	m	142.4	142	計第31表
			暗渠排水管	据付 VU Ø 50mm	m /⊞	55.0	55	"
			暗渠排水管継手	VU Ø 50mm 90° Y 水平水閘LS-50	個個	6.0	6	"
			暗渠排水管 暗渠排水管	水平水闸LS-50 立上り管 Vu Ø 100mm L=0.8m	個	1.0 7.0	7	"
			吸出し防止材	立工9官 Vuφ100mm L=0.8m 合繊不織布 t=10mm	m2	142.4		付帯工図面
			不整地運搬	小運搬(真砂土)	m3	7.8	10	与山上区間
			不整地運搬	小運搬(砕石)	m3	12.4	10	
			不整地運搬	小運搬(管材)	m	197.4	197	
	仮設工							
		交通管理工						
			交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人	372.0	372	
	技術管理							
		技術管理費						
			土質試験費	六価クロム溶出試験	試料		1	
				設計CBR試験	試料	1.0	1	

土 量 配 分 表

	発生	土								流	用土		流用土				
-									•								
	オープンカット	C1(SE)	砂質土	232.0	盛土流用	70.4			路床盛土	B1	55.0	/	0.9	=	61.1		
掘削工	片切掘削	C2(SE)	砂質土							B3		/	0.9	=			
3.2.155					埋戻流用	161.6	:	盛土工	路体外盛土	B4	8.4		0.9	=	9.3		
	計			232.0			į		\	A - I					(締固め後)		
							}		必要盛土量	合計					70.4		
	T & HOU	F(O)	1/2 L - 1/2 L - 1	005.0	畑戸汝田	101.0	<u> </u>			E 4(D)	004.0		0.0		000.7		
	床掘り	E(C)	粘性土	365.6	埋戻流用 	101.9			埋戻し	Fu1(D)	234.6		0.9	=	260.7		
 作業土工										Fu2(C)	2.5		0.9	=	2.8		
『F未上上 								作業土工		砂質土 粘性土	161. 6 101. 9		撹拌混				
	 計			365.6	 捨土	263.7				柏土工	101. 9		1兄 1十/比		(締固め後)		
	п			303.0	10-1	200.7			必要土量合	<u>+</u>					263.5		
									20 女工主口	11					200.0		
	耕土鋤取	C3(C)	粘性土	177.6	埋戻流用	64.0	į		埋戻し	Fu3(D)	57.6	/	0.9	=	64.0		
掘削工								作業土工							(締固め後)		
	計			177.6	捨土	113.6			必要土量合	Ħ					64.0		
								残土処理		粘性土					113.6		
								作業残土処理	里	粘性土					263.7		
								計		粘性土					377.3		

計第 2	表					作第	美土工集	十表					計	算 表
工 種		未掘 (C)			埋戻 Fu1(D)		埋戻 Fu2(C)			変化率 O.9		残•不	足土	基面整正 K
擁壁工	3:	17.6	_	(179.7	+	2.5)	/	0.9	=	115.2	残土	337.5
排水構造物工	4	-8.0	_	(29.4	+	0.0)	/	0.9	=	15.3	残土	54.0
坂路工		0.0	_	(25.5	+	0.0)	/	0.9	=	-28.3	不足土	61.1
	30	65.6		(234.6	+	2.5)		0.9		102.2	残土	452.6

	計第	3	表			耕土鋤取	埋戻	集計表		計算	表
	工種			耕土鋤取		埋戻		変化率		残・不足土	
	工種			C3(C)		Fu3(D)		0.9			
擁壁工				116.5	_	37.2	/	0.9	=	75.2	残土(捨土)
坂路工				61.1	_	20.4	/	0.9	=	38.4	残土(捨土)
	合 計			177.6	_	57.6	/	0.9	=	113.6	残土(捨土)

計第	4	表				掘削工	-		計	算 表	ξ
		オープンカ	ット C1	I (SE)							
測点	距離	断面	平均	立積	断面	平均	立積	平均		平均	
NO. 10		1.1									
NO. 11	20.0	0.8	0.95	19.0							
NO. 12	20.0	0.7	0.75	15.0							
NO. 13	20.0	0.8	0.75	15.0							
NO. 14	20.0	0.8	0.80	16.0							
NO. 15	20.0	0.8	0.80	16.0							
NO. 16	20.0	0.8	0.80	16.0							
NO. 17	20.0	1.3	1.05	21.0							
NO. 18	20.0	1.3	1.30	26.0							
NO. 19	20.0	1.1	1.20	24.0							
NO. 20	20.0	1.3	1.20	24.0							
NO. 21	20.0	1.0	1.15	23.0							
NO. 22	20.0	0.7	0.85	17.0							
						1					
△ =1	040.0			000.0		1	0.0				
合 計	240.0			232.0			0.0				
											1

0.0 L=7.5 0.1 0.10 0.8 0.0 0.0 0.0 0.05 0.0 NO. 18 20.0 L=9.7 0.1 0.05 0.5 NO. 19 20.0 0.2 0.15 3.0 NO. 20 20.0 0.0 0.0 0.0 0.0 NO. 21 20.0 0.0 0.0 0.0 0.0	計第	5	表			路床盛土	工•路(本外盛出	LI.				計	算 表	:
NO. 10			W<2	2.5 B1		2.5≦\	V<4.0 E	32	W≧	4.0 B3			路体外	盛土 B4	4
NO. 11	測点	距離	断面	平均	立積	断面	平均	立積	断面	平均	立積	断回	面	平均	立積
NO. 11															
NO. 12															
NO. 13															
NO. 14 20.0 0.2 0.20 4.0		20.0			4.0										
NO. 15															
NO. 16 20.0 0.2 0.20 4.0															
NO. 17 20.0 0.1 0.15 3.0		20.0		0.20	4.0										
NO. 18		20.0	0.2	0.20	4.0										
NO. 19	NO. 17	20.0	0.1	0.15	3.0										
NO. 20 20.0 0.3 0.35 7.0	NO. 18	20.0	0.2	0.15	3.0										
NO. 21 20.0 0.5 0.40 8.0 0.1 0.30 6.0 0.1 0.30 6.0 0.1 0.30 6.0 0.1 0.30 6.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.	NO. 19	20.0	0.4	0.30	6.0										
NO. 22 20.0 0.1 0.30 6.0	NO. 20	20.0	0.3	0.35	7.0										
右側	NO. 21	20.0	0.5	0.40	8.0										
NO. 17 20.0 L=1.6 0.1 0.05 0.1 NO. 17 20.0 L=7.5 0.1 0.10 0.8 NO. 18 20.0 L=9.7 0.1 0.05 0.0 NO. 19 20.0 L=9.7 0.1 0.05 0.5 NO. 20 20.0 D.0 0.0 0.10 2.0 NO. 21 20.0 D.0 0.0 0.0 0.0 NO. 22 20.0 D.2 0.10 2.0	NO. 22	20.0	0.1	0.30	6.0										
NO. 17	右側														
0.0 0.0 L=7.5 0.1 0.10 0.8 NO. 18 20.0 L=9.7 0.1 0.05 0.0 NO. 19 20.0 D.2 0.15 3.0 NO. 20 20.0 D.0 0.0 0.10 2.0 NO. 21 20.0 D.2 0.10 2.0 NO. 22 20.0 D.2 0.10 2.0		0.0											0.0		
NO. 18 20.0 NO. 19 20.0 NO. 20 20.0 NO. 21 20.0 NO. 22 20.0 NO. 22 20.0	NO. 17	20.0										L=1.6	0.1	0.05	0.1
NO. 18 20.0 NO. 19 20.0 NO. 20 20.0 NO. 21 20.0 NO. 22 20.0 NO. 22 20.0		0.0										L=7.5	0.1	0.10	0.8
NO. 18 20.0 L=9.7 0.1 0.05 0.5 NO. 19 20.0 0.2 0.15 3.0 NO. 20 20.0 0.0 0.0 0.10 2.0 NO. 21 20.0 0.2 0.10 2.0 NO. 22 20.0 0.2 0.10 2.0													0.0		0.0
NO. 19 20.0 NO. 20 20.0 NO. 21 20.0 NO. 22 20.0 20.0 0.0 20.0 0.0 20.0 0.0 20.0 0.0 20.0 0.0	NO. 18	20.0										L=9.7	0.1	0.05	0.5
NO. 21 20.0 0.00 0.00 NO. 22 20.0 0.10 2.0	NO. 19	20.0											0.2	0.15	3.0
NO. 22 20.0 0.10 2.0	NO. 20	20.0											0.0	0.10	2.0
NO. 22 20.0 0.10 2.0	NO. 21	20.0											0.0	0.00	0.0
		20.0								1			0.2	0.10	2.0
승 計 55.0 0.0 8.4															
습 計 55.0 0.0 8.4															
H HI 0.0 0.4	수 計				55.0						0.0				8.4
	н п				33.0					1	0.0				0.4

計第	6	表			法	面整形	工		計	算 表	Ę
		盛土法面整	形(右側)) L							
測点	距離	断面	平均	平積		平均		平均		平均	
NO. 17											
NO. 18	20.0	0.0									
NO. 19	20.0	0.4	0.20	4.0							
NO. 20	20.0	0.5	0.45	9.0							
NO. 21	20.0	0.0	0.25	5.0							
NO. 22	20.0	0.5	0.25	5.0							
合 計				23.0							

計第	7	表		擁	壁工作	業土工	床	屈・埋原	灵•基面	n整正(左侧	則)			計	算 表	
			Ε	(SE)			Fu	1 (D)		Fu	2 (C)				K	
測点	距離	断面	1	平均	立積	断记	面	平均	立積	断面	平均	立積	断记	面	平均	平積
			0.7				0.4							0.9		
NO. 11	20.0	L=15.1	0.7	0.70	10.6	L=15.1	0.4	0.40	6.0				L=15.1	0.9	0.90	13.6
NO. 12	20.0		0.8	0.75	15.0		0.4	0.40	8.0					0.9	0.90	18.0
	0.0	L=5.9	0.8	0.80	4.7	L=5.9	0.4	0.40	2.4				L=5.9	0.9	0.90	5.3
	0.0		0.8	0.80	0.0		0.4	0.40	0.0					0.9	0.90	0.0
NO. 13	20.0	L=14.1	0.8	0.80	11.3	L=14.1	0.4	0.40	5.6				L=14.1	0.9	0.90	12.7
	0.0	L=2.6	0.8	0.80	2.1	L=2.6	0.4	0.40	1.0				L=2.6	0.9	0.90	2.3
	0.0		8.0	0.80	0.0		0.5	0.45	0.0					0.9	0.90	0.0
NO. 14	20.0	L=17.4	0.8	0.80	13.9	L=17.4	0.5	0.50	8.7				L=17.4	0.9	0.90	15.7
	0.0	L=12.2	0.8	0.80	9.8	L=12.2	0.5	0.50	6.1				L=12.2	0.9	0.90	11.0
	0.0		0.7	0.75	0.0		0.3	0.40	0.0					0.9	0.90	0.0
NO. 15	20.0	L=7.8	0.7	0.70	5.5	L=7.8	0.3	0.30	2.3				L=7.8	0.9	0.90	7.0
NO. 16	20.0		0.8	0.75	15.0		0.5	0.40	8.0					0.9	0.90	18.0
	0.0	L=12.2	0.8	0.80	9.8	L=12.2	0.5	0.50	6.1				L=12.2	0.9	0.90	11.0
	0.0		1.0	0.90	0.0		0.6	0.55	0.0					0.9	0.90	0.0
NO. 17	20.0	L=7.8	1.0	1.00	7.8	L=7.8	0.6	0.60	4.7				L=7.8	0.9	0.90	7.0
	0.0	L=14.8	1.0	1.00	14.8	L=14.8	0.6	0.60	8.9				L=14.8	0.9	0.90	13.3
	0.0		0.7	0.85	0.0		0.5	0.55	0.0					0.9	0.90	0.0
NO. 18	20.0	L=5.2	0.7	0.70	3.6	L=5.2	0.5	0.50	2.6				L=5.2	0.9	0.90	4.7
	0.0	L=17.2	0.7	0.70	12.0	L=17.2	0.5	0.50	8.6				L=17.2	0.9	0.90	15.5
	0.0		0.7	0.70	0.0		0.3	0.40	0.0					0.9	0.90	0.0
NO. 19	20.0	L=2.8	0.7	0.70	2.0	L=2.8	0.3	0.30	0.8				L=2.8	0.9	0.90	2.5
	0.0	L=10.6	0.7	0.70	7.4	L=10.6	0.3	0.30	3.2				L=10.6	0.9	0.90	9.5
	0.0		0.7	0.70	0.0		0.4	0.35	0.0					0.9	0.90	0.0
NO. 20	20.0	L=9.4	0.7	0.70	6.6	L=9.4	0.4	0.40	3.8				L=9.4	0.9	0.90	8.5
NO. 21	20.0		0.8	0.75	15.0		0.4	0.40	8.0					1.0	0.95	19.0
NO. 22	20.0		1.0	0.90	18.0		0.6	0.50	10.0					1.0	1.00	20.0
計	240.0				184.9				104.8			0.0		-		214.6

計第	8	表		擁	壁工作	業土工	床	屈・埋原	戻・基面	整正	(右側	IJ)			計	算 表	
			Е	(SE)			Fu	1 (D)			Fu2	2 (C)				K	
測点	距離	断面	and the same of th	平均	立積	断面	ī	平均	立積	断	面	平均	立積	断证	面	平均	平積
NO. 10	0.0		1.3				0.2				0.9				1.0		
	0.0	L=2.8	1.3	1.30		L=2.8	0.2	0.20		L=2.8	0.9	0.90	2.5	L=2.8	1.0	1.00	2.8
	0.0		0.9	1.10	0.0		0.5	0.35	0.0						0.9	0.95	0.0
NO. 11		L=17.2	0.9	0.90		L=17.2	0.5	0.50	8.6					L=17.2	0.9	0.90	15.5
NO. 12	20.0		0.9	0.90	18.0		0.5	0.50	10.0						0.9	0.90	18.0
NO. 13	20.0		1.0	0.95	19.0		0.6	0.55	11.0						0.9	0.90	18.0
NO. 14	20.0		1.2	1.10	22.0		0.7	0.65	13.0						0.9	0.90	18.0
		L=13.3	1.2	1.20		L=13.3	0.7	0.70	9.3					L=13.3	0.9	0.90	12.0
NO. 15	0.0	1 0 7	0.8	1.00	0.0	1 0 7	0.5	0.60	0.0					1 0 7	8.0	0.85	0.0 5.4
		L=6.7	0.8	0.80		L=6.7	0.5	0.50	3.4					L=6.7	0.8	0.80	
NO. 16	20.0	L=18.0	0.9	0.85 0.90	17.0 16.2	L=18.0	0.5 0.5	0.50 0.50	10.0 9.0					L=18.0	0.9	0.85 0.90	17.0 16.2
	0.0	L=10.0	0.9	0.90	10.2	L=10.U	0.5	0.50	9.0					L=10.0	0.9	0.90	10.2
	<u> </u>																
	1																
																	·
計	120.0				132.7				74.9				2.5				122.9
 ^=!																	
左右合計					317.6				179.7				2.5				337.5

掘削工•作業土工(耕土) 計第 9 表 計 算 表 耕土鋤取(粘性土) C3(C) 左側 耕土鋤取(粘性土) C3(C) 右側 Fu3(D) 右側 Fu3(D) 左側 測点 平均 断面 平均 距離 断面 立積 断面 平均 断面 平均 立積 立積 NO. 10 0.3 0.0 0.3 0.1 0.1 NO. 11 20.0 L=15.1 0.3 0.30 4.5 L=15.1 0.1 0.10 1.5 0.3 0.30 6.0 0.1 0.10 2.0 NO. 12 2.0 0.3 0.30 6.0 2.0 20.0 0.3 0.30 0.1 6.0 0.1 0.10 0.10 NO. 13 20.0 0.3 2.0 0.3 6.0 0.1 2.0 0.30 6.0 0.1 0.10 0.30 0.10 NO. 14 20.0 0.25 2.0 0.2 0.25 5.0 2.0 0.2 5.0 0.1 0.10 0.1 0.10 2.0 NO. 15 20.0 0.4 0.30 6.0 0.1 0.10 2.0 0.4 0.30 6.0 0.1 0.10 7.0 2.0 NO. 16 20.0 0.40 8.0 0.1 0.10 2.0 0.3 0.35 0.1 0.10 0.4 1.7 0.0 0.4 0.1 0.3 5.0 L=16.5 0.1 L=16.5 0.30 0.10 NO. 17 20.0 0.3 0.35 7.0 0.1 0.10 2.0 NO. 18 20.0 0.4 0.35 7.0 0.1 0.10 2.0 NO. 19 20.0 0.35 7.0 2.0 0.3 0.1 0.10 NO. 20 20.0 0.3 0.30 6.0 0.1 0.10 2.0 NO. 21 2.0 20.0 0.4 0.35 7.0 0.1 0.10 NO. 22 20.0 0.2 0.30 6.0 0.1 0.10 2.0 合 計 23.5 240.0 75.5 41.0 13.7 左右合計 116.5 37.2

計第	1()	表				1号	重力式	、 「擁壁(左	E側)					計	算 君	表
			コンク	フリート	,	西	世枠		均しコン	ノクリー	-	均し	/型枠		地上高	(H-0.5	,)
測 点	距離	H1	断面	平均	立積	断面	平均	平積	断面	平均	立積	断面	平均	平積	高さ	平均	平積
		0.89	0.47			1.8			0.09			0.2			0.39		
NO. 11	15.1	0.94	0.51	0.49	7.4	1.9	1.85	27.9	0.09	0.09	1.4	0.2	0.20	3.0	0.44	0.42	6.34
NO. 12	20.0	1.01	0.56	0.54	10.8	2.1	2.00	40.0	0.09	0.09	1.8	0.2	0.20	4.0	0.51	0.48	9.60
	5.9	1.03	0.57	0.57	3.4	2.1	2.10	12.4	0.09	0.09	0.5	0.2	0.20	1.2	0.53	0.52	3.07
仝所	0.0	0.99	0.54	0.56	0.0	2.0	2.05	0.0	0.09	0.09	0.0	0.2	0.20	0.0	0.49	0.51	0.00
	7.1	1.02	0.56	0.55	3.9	2.1	2.05	14.6	0.09	0.09	0.6	0.2	0.20	1.4	0.52	0.51	3.62
NO. 13	7.0	1.05	0.59	0.58	4.1	2.1	2.10	14.7	0.09	0.09	0.6	0.2	0.20	1.4	0.55	0.54	3.78
	2.6	1.06	0.59	0.59	1.5	2.2	2.15	5.6	0.09	0.09	0.2	0.2	0.20	0.5	0.56	0.56	1.46
仝所	0.0	1.02	0.56	0.58	0.0	2.1	2.15	0.0	0.09	0.09	0.0	0.2	0.20	0.0	0.52	0.54	0.00
	8.4	1.07	0.60	0.58	4.9	2.2	2.15	18.1	0.09	0.09	0.8	0.2	0.20	1.7	0.57	0.55	4.62
NO. 14	9.0	1.13	0.64	0.62	5.6	2.3	2.25	20.3	0.09	0.09	0.8	0.2	0.20	1.8	0.63	0.60	5.40
	12.2	1.22	0.71	0.68	8.3	2.5	2.40	29.3	0.10	0.10	1.2	0.2	0.20	2.4	0.72	0.68	8.30
全所	0.0	0.90	0.48	0.60	0.0	1.8	2.15	0.0	0.09	0.10	0.0	0.2	0.20	0.0	0.40	0.56	0.00
NO. 15	7.8	0.95	0.52	0.50	3.9	1.9	1.85	14.4	0.09	0.09	0.7	0.2	0.20	1.6	0.45	0.43	3.35
NO. 16	20.0	1.09	0.61	0.57	11.4	2.2	2.05	41.0	0.09	0.09	1.8	0.2	0.20	4.0	0.59	0.52	10.40
	12.2	1.18	0.68	0.65	7.9	2.4	2.30	28.1	0.10	0.10	1.2	0.2	0.20	2.4	0.68	0.64	7.81
仝所	0.0	1.11	0.63	0.66	0.0	2.3	2.35	0.0	0.09	0.10	0.0	0.2	0.20	0.0	0.61	0.65	0.00
NO. 17	7.8	1.16	0.67	0.65	5.1	2.4	2.35	18.3	0.09	0.09	0.7	0.2	0.20	1.6	0.66	0.64	4.99
	14.8	1.27	0.75	0.71	10.5	2.6	2.50	37.0	0.10	0.10	1.5	0.2	0.20	3.0	0.77	0.72	10.66
仝所	0.0	0.84	0.44	0.60	0.0	1.7	2.15	0.0	0.09	0.10	0.0	0.2	0.20	0.0	0.34	0.56	0.00
NO. 18	5.2	0.87	0.46	0.45	2.3	1.8	1.75	9.1	0.09	0.09	0.5	0.2	0.20	1.0	0.37	0.36	1.87
	17.2	0.99	0.54	0.50	8.6	2.0	1.90	32.7	0.09	0.09	1.5	0.2	0.20	3.4	0.49	0.43	7.40
全所	0.0	0.93	0.50	0.52	0.0	1.9	1.95	0.0	0.09	0.09	0.0	0.2	0.20	0.0	0.43	0.46	0.00
NO. 19	2.8	0.95	0.52	0.51	1.4	1.9	1.90	5.3	0.09	0.09	0.3	0.2	0.20	0.6	0.45	0.44	1.23
	10.6	1.03	0.57	0.55	5.8	2.1	2.00	21.2	0.09	0.09	1.0	0.2	0.20	2.1	0.53	0.49	5.19
全所	0.0	1.02	0.56	0.57	0.0	2.1	2.10	0.0	0.09	0.09	0.0	0.2	0.20	0.0	0.52	0.53	0.00
NO. 20	9.4	1.08	0.61	0.59	5.5	2.2	2.15	20.2	0.09	0.09	0.8	0.2	0.20	1.9	0.58	0.55	5.17
	10.0	1.16	0.67	0.64	6.4	2.4	2.30	23.0	0.09	0.09	0.9	0.2	0.20	2.0	0.66	0.62	6.20
NO. 21	10.0	1.24	0.73	0.70	7.0	2.5	2.45	24.5	0.10	0.10	1.0	0.2	0.20	2.0	0.74	0.70	7.00
	10.0	1.34	0.81	0.77	7.7	2.7	2.60	26.0	0.10	0.10	1.0	0.2	0.20	2.0	0.84	0.79	7.90
NO. 22	10.0	1.44	0.89	0.85	8.5	2.9	2.80	28.0	0.10	0.10	1.0	0.2	0.20	2.0	0.94	0.89	8.90
																-	
計	235.1				141.9			511.7			21.8			47.0			134.3
																	<u> </u>

計第	11		表				1号	重力式	な雑壁(さ	5側)					計	算 著	表
			コンク	フリート		 五	<u></u>		均しコン	ノクリー	-	均し	/型枠		地上高	(H-0.5	5)
測 点	距離	H1	断面	平均	立積	断面	平均	平積	断面	平均	立積	断面	平均	平積	高さ	平均	平積
NO. 10		1.28	0.76			2.6			0.10			0.2			0.78		
	2.8	1.29	0.77	0.77	2.2	2.6	2.60	7.3	0.10	0.10	0.3	0.2	0.20	0.6	0.79	0.79	2.21
仝所	0.0	0.91	0.49	0.63	0.0	1.9	2.25	0.0	0.09	0.10	0.0	0.2	0.20	0.0	0.41	0.60	0.00
	12.1	0.95	0.52	0.51	6.2	1.9	1.90	23.0	0.09	0.09	1.1	0.2	0.20	2.4	0.45	0.43	5.20
仝所	0.0	0.87	0.46	0.49	0.0	1.8	1.85	0.0	0.09	0.09	0.0	0.2	0.20	0.0	0.37	0.41	0.00
NO. 11	5.1	0.89	0.47	0.47	2.4	1.8	1.80	9.2	0.09	0.09	0.5	0.2	0.20	1.0	0.39	0.38	1.94
NO. 12	20.0	0.96	0.52	0.50	10.0	2.0	1.90	38.0	0.09	0.09	1.8	0.2	0.20	4.0	0.46	0.43	8.60
	10.0	0.99	0.54	0.53	5.3	2.0	2.00	20.0	0.09	0.09	0.9	0.2	0.20	2.0	0.49	0.48	4.80
NO. 13	10.0	1.04	0.58	0.56	5.6	2.1	2.05	20.5	0.09	0.09	0.9	0.2	0.20	2.0	0.54	0.52	5.20
	10.0	1.10	0.62	0.60	6.0	2.2	2.15	21.5	0.09	0.09	0.9	0.2	0.20	2.0	0.60	0.57	5.70
NO. 14	10.0	1.16	0.67	0.65	6.5	2.4	2.30	23.0	0.09	0.09	0.9	0.2	0.20	2.0	0.66	0.63	6.30
	13.3	1.25	0.73	0.70	9.3	2.6	2.50	33.3	0.10	0.10	1.3	0.2	0.20	2.7	0.75	0.71	9.44
仝所	0.0	0.67	0.34	0.54	0.0	1.4	2.00	0.0	0.08	0.09	0.0	0.2	0.20	0.0	0.17	0.46	0.00
NO. 15	6.7	0.72	0.37	0.36	2.4	1.5	1.45	9.7	0.08	0.08	0.5	0.2	0.20	1.3	0.22	0.20	1.34
NO. 16	20.0	0.86	0.45	0.41	8.2	1.8	1.65	33.0	0.09	0.09	1.8	0.2	0.20	4.0	0.36	0.29	5.80
	18.0	0.99	0.54	0.50	9.0	2.0	1.90	34.2	0.09	0.09	1.6	0.2	0.20	3.6	0.49	0.43	7.74
計	138.0				73.1			272.7			12.5			27.6			64.27
										-							
左右合計	373.1				215.0			784.4			34.3			74.6			198.5

計第	12	表	排水構	造物工作	作業土工	床掘、	里戻及び	び基面整正	(左側)		計	算 表	
		E	(SE)		Fu	ı1 (D)		Fu	2 (C)			K	
測点	距離	断面	平均	立積	断面	平均	立積	断面	平均	立積	断面	平均	平積
本線左側				4.2			1.8						3.0
本線右側				43.8			27.6						51.0
合 計				48.0			29.4			0.0			54.0
				40.0			29.4			0.0			54.0

計第	13	表		排水構	造物工 [,]	作業土	II B	未掘、は	里戻及び	が基面整	整正	(左側)		計	算 表	Ę
			Е	(SE)			Fu	1 (D)				K				
測点	距離	断面	面	平均	立積	断	面	平均	立積	断记	面	平均	平積		平均	
BP	0.0		0.7				0.3				0.5					
NO. 10		L=0.6	0.7	0.70		L=0.6	0.3	0.30		L=0.6	0.5	0.50	0.3			
	0.0	L=5.4	0.7	0.70	3.8	L=5.4	0.3	0.30	1.6	L=5.4	0.5	0.50	2.7			
計	20.0				4.2				1.8				3.0			

計第	14	表		排水構	造物工位	作業土	I f	未掘、塩	里戻及び	が基面整	正	(右側)		計	算 表	Ę
			Е	(SE)			Fu	1 (D)				K				
測 点	距離	断面	1	平均	立積	断面	Ī	平均	立積	断面		平均	平積		平均	
NO. 10																
NO. 11	20.0															
NO. 12	20.0															
NO. 13	20.0															
NO. 14	20.0															
NO. 15	20.0															
NO. 16	20.0															
			0.4				0.3				0.5					
NO. 17		L=2.0	0.4	0.40	0.8	L=2.0	0.3	0.30		L=2.0	0.5	0.50	1.0			
NO. 18	20.0		0.4	0.40	8.0		0.3	0.30	6.0		0.5	0.50	10.0			
NO. 19	20.0		0.4	0.40	8.0		0.2	0.25	5.0		0.5	0.50	10.0			
NO. 20	20.0		0.5	0.45	9.0		0.3	0.25	5.0		0.5	0.50	10.0			
NO. 21	20.0		0.5	0.50	10.0		0.3	0.30	6.0		0.5	0.50	10.0			
NO. 22	20.0		0.3	0.40	8.0		0.2	0.25	5.0		0.5	0.50	10.0			
															1	
A =1	0.40.0				40.0				07.0				F4 0		1	
合 計	240.0				43.8				27.6				51.0			

	計第	15	表				扫	非水構	造物コ	延長	Ę			Ī	計算	表
			1号U	型水路						2号L	型水路			1号	L型水路	j
			PU3-B30	DO-H300						B300 (h1) 1:0.3						
測	点	延長	摘要	測 点	延長	摘要	測	点	延長	摘要	測 点	延長	摘要	測 点	延長	摘要
			左側			右側				左側			右側			左側
				NO. 17	2.0						NO. 10			NO. 10		
				NO. 18	20.0						NO. 11	20.0		NO. 11	14.6	
				NO. 19	20.0						NO. 12	20.0		NO. 12	20.0	
				NO. 20	20.0						NO. 13	20.0		NO. 13	20.0	
				NO. 21	20.0						NO. 14	20.0		NO. 14	20.0	
				NO. 22	20.0						NO. 15	20.0		NO. 15	20.0	
											NO. 16	20.0		NO. 16	20.0	
												18.0		NO. 17	20.0	
											NO. 17			NO. 18	20.0	
														NO. 19	20.0	
														NO. 20	20.0	
														NO. 21	20.0	
														NO. 22	20.0	
					1											
					1											
					1											
					1											
					1											
					1											
		0.0			100.0				0.0			100.0				
		0.0			102.0				0.0			138.0				
合	計			左右合計	102.0				0.0			138.0			234.6	

計第	16	表				L	型水	、路 平均 k	1					計		表
	1号L型水路	h1(左側	1:0.3	3		2号L型水	路	h2(左側	1:0.3	3		2号L型水	路	h2(右側) 1:0.3	3
測点	距離	高さ	平均	平積	測点	距離		高さ	平均	平積	測点	距離		高さ	平均	平積
NO. 10											仝所					
		0.000									NO. 10			0.305		
NO. 11	14.60	0.030	0.015	0.219								1.80		0.300	0.303	0.545
NO. 12	20.00	0.080	0.055	1.100								0.50		0.350	0.325	0.163
	5.40	0.094	0.087	0.470								12.05		0.333	0.342	4.121
仝所	0.00	0.054	0.074	0.000							仝所	0.00		0.413	0.373	0.000
NO. 13	14.60	0.090	0.072	1.051							NO. 11	5.65		0.404	0.409	2.311
	2.10	0.095	0.093	0.195							NO. 12	20.00		0.375	0.390	7.800
仝所	0.00	0.055	0.075	0.000							NO. 13	20.00		0.347	0.361	7.220
NO. 14	17.90	0.100	0.078	1.396							NO. 14	20.00		0.318	0.333	6.660
	7.70	0.119	0.110	0.847								12.20		0.300	0.309	3.770
	4.00	0.349	0.234	0.936								0.60		0.400	0.350	0.210
仝所	0.00	0.029	0.189	0.000							NO. 15	7.20		0.384	0.392	2.822
NO. 15	8.30	0.050	0.040	0.332							NO. 16	20.00		0.338	0.361	7.220
NO. 16	20.00	0.100	0.075	1.500								16.55		0.300	0.319	5.279
	11.70	0.129	0.115	1.346							全所	0.00		0.430	0.365	0.000
仝所	0.00	0.059	0.094	0.000								1.45		0.395	0.413	0.599
NO. 17	8.30	0.080	0.070	0.581							NO. 17					
	8.30	0.101	0.091	0.755												
	6.00	0.486	0.294	1.764												
仝所	0.00	0.056	0.271	0.000												
NO. 18	5.70	0.070	0.063	0.359												
	16.50	0.111	0.091	1.502												
仝所	0.00	0.051	0.081	0.000												
NO. 19	3.50	0.060	0.056	0.196												
	10.10	0.085	0.073	0.737												
仝所	0.00	0.075	0.080	0.000												
NO. 20	9.90	0.100	0.088	0.871												
NO. 21	20.00	0.150	0.125	2.500												
NO. 22	20.00	0.200	0.175	3.500												

計第	16	5	表	L型水路 平均 h										計	算 君	表	
	1号L型개	〈路	h1(左側	J) 1:0.	3	2号L型水路 h2(左側)1:0.3					3		2号L型개	〈路	h2(右側)1:0.3		
測点	距離		高さ	平均	平積	測点	距離		高さ	平均	平積	測点	距離		高さ	平均	平積
h1左側計	234.60				22.157	h2左側計						h2右側計	138.00				48.720
												h2左右合計	138.00				48.720

計第 17 表								排水構造物工 延長・箇所								計算表			
	側》	講蓋							Д	以水口			25	号管渠工					
	PC4-	-B300)										台付	管∮300)				
測	点	延長	摘要	測	点	延長	摘要	測	点	箇所	摘要	<u> </u>	測 点	延長	摘要	測	点	延長	摘要
			右側								左側		NO. 10	0.6	左側				
NO. 17	,							NO.	10+14.5	1.0				5.4					
		4.0							11+10.3				NO. 11						
		2.0							12+4.3	1.0									
NO. 18	3								13+1.0	1.0									
									14+2.4	1.0									
									15+13.0										
NO. 21		2.0							17+9.4	1.0									
		2.0							18+15.8										
NO. 22	2								19+9.2	1.0									
								NO.	20+15.3	1.0									
												1						1	
				1														1	
合言	: †	10.0				0.0				10.0				6.0					
		20.0	枚			0.0	枚												

計第	18	表構造物取壊し										計算表				
		コンクリ・	-ト構造物	C(Co)	φ300横断管	(P2-RC-	-D300)				既	設坂路				
測 点	距離	断面	平均	立積			延長			延長	計第21表	より	立積			
		0	3		No.10+5.4		4.0									
NO. 11	20.0	L=14.6 0	3 0.30	4.4												
NO. 12	20.0	0	3 0.30	6.0												
NO.	0.0	L=5.9 0	3 0.30	1.8												
NO.	0.0	0	3 0.30	0.0												
NO. 13	20.0	L=14.1 0	3 0.30	4.2												
NO.	0.0	L=2.6 0	3 0.30	0.8												
NO.	0.0	0	4 0.35	0.0												
NO. 14	20.0	L=17.4 0	4 0.40	7.0												
NO.	0.0	L=12.2 0	4 0.40	4.9												
NO.	0.0	0	2 0.30	0.0												
NO. 15	20.0	L=7.8 0	2 0.20	1.6												
NO. 16	20.0	0	3 0.25	5.0												
	0.0	L=12.2 0	3 0.30	3.7												
	0.0	0	3 0.30	0.0												
NO. 17	20.0	L=7.8 0	3 0.30	2.3												
	0.0	L=14.8 0	3 0.30	4.4												
	0.0	0	2 0.25	0.0												
NO. 18	20.0	L=5.2 0	2 0.20	1.0												
	0.0	L=17.2 0	2 0.20	3.4												
	0.0	0	3 0.25	0.0												
NO. 19	20.0	L=2.8 0	3 0.31	0.9												
	0.0	L=10.6 0	3 0.31	3.3												
	0.0	0	3 0.30	0.0												
NO. 20	20.0	L=9.4 0	3 0.30	2.8												
NO. 21	20.0	0	3 0.30	6.0												
NO. 22	20.0	0	4 0.35	7.0												
						合計	4.0									
合 計	240.0			70.5	0.2m3/m×	m=	0.8		•		0.5m3/×	- 4箇所=	2.0			
										構造	物取壊合計		73.3			

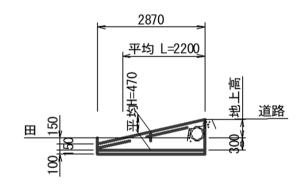
計第	19	表				計算表							
		アスファルト部	構装版(支線) C(AsH)	アスファルト舗	装版(車道) C(AsH)				Asâ		
		t	=5cm		t=	5cm					t=1	5cm以下	
測 点	距離	幅員	平均	平積	幅員	平均	平積	幅員	平均	平積	箇所	延長	
NO. 10	0.0	3.3			5.2						車道	5.20	
	5.4	L=3.0 3.7	3.50	10.5	4.6	4.90	26.5				"	3.30	支線
NO. 11	14.6				4.0	4.30	62.8						
NO. 12	20.0				4.0	4.00	80.0						
NO. 13	20.0				4.0	4.00	80.0						
NO. 14	20.0				4.0	4.00	80.0					_	
NO. 15	20.0				3.9	3.95	79.0						
NO. 16	20.0				4.1	4.00	80.0						
NO. 17	20.0				4.4	4.25	85.0						
NO. 18	20.0				3.8	4.10	82.0						
NO. 19	20.0				4.0	3.90	78.0						
NO. 20	20.0				4.2	4.10	82.0						
NO. 21	20.0				4.4	4.30	86.0						
NO. 22	20.0				4.6	4.50	90.0					4.60	
								舗装版取	壊C(AsH)合計			
									1				
									1				
合 計	240.0			10.5			991.3	10.5 + 9	91.3 =	1,001.8	合計	13.1	
				m2			m2			m2	— н	m	
体 積		10.5 ×	0.05 =	0.5	991.3 ×	0.05 =	49.6	0.5 +	49.6 =	50.1		1	
				m3			m3			m3			

	計第	20	表				構造物取壊し 延長・箇所						計算表							
		無節	カコンク!	ノート																
		既記	と しょうしょう とり	生側)																
測	点	箇所	平均 H	W	L	地上高	測	点	箇所	平均 H	W	L	摘 要	測	点	箇所	平均 H	W	L	摘要
NO. 1	0+16.6	1.0	0.425	2.0	1.7	0.40														
NO. 1	1+12.0	1.0	0.450	1.5	1.8	0.45														
NO. 1	8+17.7	1.0		2.0	2.8	0.60														
NO. 1	9+11.0	1.0	0.525	1.9	2.9	0.60														
													1							
													<u> </u>							-
													1							-
													<u> </u>							-
													<u> </u>							-
													1							1
													1							-
																				-
<u> </u>																				1
-													1							1
-									-				1							1
																				1
合	計	4.0	1 005	7.4	0.0				-				1							1
	āΤ	4.0	1.925	7.4	9.2								1							+
平	均		0.48	1.85	2.30				-				-							+
-	12)		0.46	1.65	2.30															-
																				_[

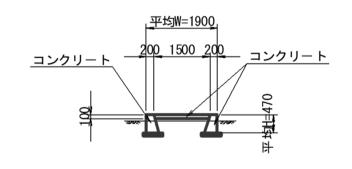
既設坂路(構造物取壊し)

数量計算書





横断



細別	規 格	計算式	単位	数量
箇所			箇所	4. 0
コンクリート	無筋	CAD計測より(平均H 断面当り)	m3/箇所	
		0. 5*4	m3	2. 0
			1	1

計第	22	表			-	アスフ	アルト	舗装工			計	算	表
		車道舗装	W1 W2	W3	車道部	舗装(支	線) W	1 W2					
測点	距離	幅員	平均	平積	幅	員	平均	平積					
NO. 10	0.0	5.20				3.30							
NO. 11	20.0	5.20	5.20	104.0	L=3.0	3.70	3.50	10.5					
NO. 12	20.0	5.20	5.20	104.0									
NO. 13	20.0	5.20	5.20	104.0									
NO. 14	20.0	5.20	5.20	104.0									
NO. 15	20.0	5.20	5.20	104.0									
NO. 16	20.0	5.20	5.20	104.0									
	0.0	L=18.0 5.20	5.20	93.6									
	0.0	5.60	5.40	0.0									
NO. 17		L=2.0 5.60	5.60	11.2									
NO. 18	20.0	5.60	5.60	112.0									
NO. 19	20.0	5.60	5.60	112.0									
NO. 20	20.0	5.60	5.60	112.0									
NO. 21	20.0	5.60	5.60	112.0									
NO. 22	20.0	5.60	5.60	112.0									
A =1													
合 計	240.0			1,288.8				10.5		0.0			0.0

耕土鋤取(粘性土) C3(C) Fu1 (D) Fu3 (D) 測点 総延長 断面 平均 立積 断面 平均 立積 断面 50.9 1.2 61.1 0.5 25.5 0.4 20.4	計算表
	K
50.9 1.2 61.1 0.5 25.5 0.4 20.4	平均 平積
50.9 1.2 61.1 0.5 25.5 0.4 20.4	
	1.2 61.1
合計 50.9 61.1 25.5 20.4	61.1

計第	24	表	坂路工	(左側)	擁壁(両側	則) • L型	水路壁嵩	ま上・床間	瓦工 延	長 箇所	計(算 表
			坂路.	工擁壁		L型水趴	各壁嵩上	Þ	ト版工 (製品	a床板 T-6	6 t=10cm)
								W600	W700	W800	水路底から 路肩までの	必要(最小)
測 点	箇所	擁壁最小高	擁壁最大高	擁壁平均高	坂路工延長	延長	嵩上高	延長	延長	延長	高さ	床板幅
左側												
NO. 10+4.3 付近	1.0	0.15	0.69	0.42	2.70	-	_				_	
NO. 10+17.6 付近	1.0	0.15	0.73	0.44	2.90	2.00	0.26	2.00			0.56	0.58
NO. 11+13.4 付近	1.0	0.15	0.78	0.47	3.15	2.00	0.27	2.00			0.57	0.58
NO. 12+7.5 付近	1.0	0.15	0.79	0.47	3.20	2.00	0.28	2.00			0.58	0.58
NO. 14+9.2 付近	1.0	0.15	1.00	0.58	4.25	2.00	0.29		2.00		0.64	0.60
NO. 14+14.4 付近	1.0	0.15	0.71	0.43	2.80	2.00	0.23	2.00			0.53	0.57
NO. 16+2.4 付近	1.0	0.15	0.91	0.53	3.80	2.00	0.35		2.00		0.65	0.61
NO. 17+11.7 付近	1.0	0.15	1.04	0.60	4.45	2.00	0.22	2.00			0.58	0.58
NO. 17+17.1 付近	1.0	0.15	0.65	0.40	2.50	2.00	0.14	2.00			0.44	0.54
NO. 18+18.8 付近	1.0	0.15	0.74	0.45	2.95	2.00	0.24	2.00			0.54	0.57
NO. 19+12.3 付近	1.0	0.15	0.83	0.49	3.40	2.00	0.30	2.00			0.60	0.59
左側計	11.0			5.28	36.10			16.00	4.00	0.00		

計第	25	表	坂	路工(右侧	則) 擁壁	(両側) •	L型水路	壁嵩上・	床版工	延長 篋	所	計り	章 表
			坂路コ	C擁壁		L型水路	B壁嵩上	Co舗装	Я	、版工 (製品	3床板 T-€	6 t=10cm))
								路盤(RC-30)	W600	W700	W800	水路底から 路肩までの	必要(最小)
測 点	箇所	擁壁最小高	擁壁最大高	擁壁平均高	坂路工延長	延長	嵩上高	幅=1.6m	延長	延長	延長	尚高さ	床板幅
右側													
NO. 10+4.8 付近	1.0	0.15	0.72	0.44	2.85	2.00	0.27		2.00			0.62	0.60
NO. 11+12.4 付近	1.0	0.15	0.73	0.44	2.90	2.00	0.29			2.00		0.67	0.61
NO. 11+16.5 付近	1.0	0.15	0.74	0.45	2.95	2.00	0.29			2.00		0.67	0.61
NO. 14+10.2 付近	1.0	0.15	1.03	0.59	4.40	2.00	0.60			2.00		0.90	0.68
NO. 14+15.4 付近	1.0	0.15	0.49	0.32	1.70	2.00	0.04			2.00		0.43	0.54
-t (m) = 1													
右側計	5.0			2.24	14.80				2.00	8.00	0.00		
左右合計	16.0			7.52	50.9 —	─── ● 舗		50.0.1.6	18.00	12.00	0.00		
全擁壁平均高	10.0	7	.52/16.0=	0.47	50.8	→ 部	衣工山恨二	81.4	10.00	12.00	0.00		
土雅至十均同		1.	10.0-	0.47			<u> </u> '盤工面積=						
						此	(金上四位一	76.4					
								70.4					

	計第	26	3	表				坂記	路工擁	壁(左側	(ا					計	算	表
				コンク	フリート		<u> </u>	2枠		均しコン	ノクリー	. -	均し	ノ型枠				
測	点	距離	Н	断面	平均	立積	断面	平均	平積	断面	平均	立積	断面	平均	平積			
NO.	10+4.3		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
			0.69	0.21	0.12	0.3	1.4	0.85	2.3	0.06	0.05	0.1	0.2	0.20	0.5			
計	×2(両袖)				0.6			4.6			0.2			1.0			
NO	10 17 0		0.45	0.00			0.0			0.04			0.0					
NO.	10+17.6	2.00	0.15 0.73	0.03 0.23	0.13	0.4	0.3	0.90	2.6	0.04	0.05	0.1	0.2	0.20	0.6			
=+	 ×2(両袖		0.73	0.23	0.13	0.4	1.3	0.90	5.2	0.06	0.05	0.1	0.2	0.20	1.2			
PI	ハと(四年	/				0.0			J.2			0.2			1.2			
NO.	11+13.4		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
		3.15	0.78	0.25	0.14	0.4	1.6	0.95	3.0	0.06	0.05	0.2	0.2	0.20	0.6			
計	×2(両袖)				8.0			6.0			0.4			1.2			
NO.	12+7.5		0.15				0.3			0.04			0.2					
	2 (- 1)		0.79	0.25	0.14	0.4	1.6	0.95	3.0	0.06	0.05	0.2	0.2	0.20	0.6			
計	×2(両袖)				8.0			6.0			0.4			1.2			
NO	14+9.2		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
110.	14+5.2	4.25	1.00		0.19	0.8	2.0	1.15	4.9	0.07	0.06	0.3	0.2	0.20	0.9			
計	×2(両袖					1.6			9.8			0.6		00	1.8			
NO.	14+14.4		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
			0.71	0.22	0.13	0.4	1.5	0.90	2.5	0.06	0.05	0.1	0.2	0.20	0.6			
計	×2(両袖)				8.0			5.0			0.2			1.2			
NC	10.04		0.45	0.00			0.0			0.04			0.0					
NO.	16+2.4	2 00	0.15	0.03 0.31	0.17	0.6	0.3	1.10	4.2	0.04	0.06	0.2	0.2	0.20	0.8			
-	<u> </u> ×2(両袖		0.91	0.31	0.17	1.2	1.9	1.10	8.4	0.07	0.00	0.2	0.2	0.20	1.6			
ΠĪ	へて(三川作曲	/				1.2			0.4			0.4			1.0			

計第	26	6	表				坂鼠	路工擦	壁(左側	(ا					計	算	表
			コンク	フリート			≌枠		均しコン	ノクリー	-	均し	/型枠				
測点	距離	Н	断面	平均	立積	断面	平均	平積	断面	平均	立積	断面	平均	平積			
NO. 17+11.7		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
=10/	4.45	1.04	0.37	0.20	0.9	2.1	1.20	5.3	0.07	0.06	0.3	0.2	0.20	0.9			
計 ×2(両袖	1)				1.8			10.6			0.6			1.8			
NO. 17+17.1		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
1101 1711711	2.50	0.65	0.19	0.11	0.3	1.3	0.80	2.0	0.06	0.05	0.1	0.2	0.20	0.5			
計 ×2(両袖					0.6			4.0			0.2			1.0			
NO. 18+18.8		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
	2.95	0.74	0.23	0.13	0.4	1.5	0.90	2.7	0.06	0.05	0.1	0.2	0.20	0.6			
計 ×2(両袖	1)				8.0			5.4			0.2			1.2			
NO 10 10 0		0.45	0.00			0.0			0.04								
NO. 19+12.3	3.40	0.15	0.03	0.15	0.5	0.3	1.00	0.4	0.04	0.05	0.0	0.2	0.00	0.7			
計 ×2(両袖		0.83	0.27	0.15	0.5 1.0	1.7	1.00	3.4 6.8	0.06	0.05	0.2	0.2	0.20	1.4			
日本と「阿介	4/				1.0			0.0			0.4			1.4			
						_											
-t- (m) = 1																	
左側計	33.40				10.8			71.8			3.8			14.6			

計第	27	7	表				坂鼠	路工挖	壁 (右側	(ا					計	算	表
			コンク	フリート		五	型枠		均しコン	ノクリー	-	均し	/型枠				
測点	距離	Н	断面	平均	立積	断面	平均	平積	断面	平均	立積	断面	平均	平積			
NO. 10+4.8		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
	2.85	0.72	0.22	0.13	0.4	1.5	0.90	2.6	0.06	0.05	0.1	0.2	0.20	0.6			
計 ×2(両袖	1)				0.8			5.2			0.2			1.2			
NO. 11+12.4		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
	2.90	0.73	0.23	0.13	0.4	1.5	0.90	2.6	0.06	0.05	0.1	0.2	0.20	0.6			
計 ×2(両袖	1)				8.0			5.2			0.2			1.2			
NO. 11+16.5		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
NO. 11+16.5	2.95		0.03	0.13	0.4	1.5	0.90	2.7	0.04	0.05	0.1	0.2	0.20	0.6			
 計 ×2(両袖		0.74	0.23	0.13	0.4	1.3	0.90	5.4	0.06	0.05	0.1	0.2	0.20	1.2			
高 へと (岡介田	1/				0.6			5.4			0.2			1.2			
NO. 14+10.2		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
		1.03	0.37	0.20	0.9	2.1	1.20	5.3	0.07	0.06	0.3	0.2	0.20	0.9			
計 ×2(両袖					1.8			10.6			0.6			1.8			
NO. 14+15.4		0.15	0.03			0.3			0.04			0.2					
	1.70	0.49	0.13	0.08	0.1	1.0	0.65	1.1	0.05	0.05	0.1	0.2	0.20	0.3			
計 ×2(両袖	1)				0.2			2.2			0.2			0.6			
ļ																	
右側計	14.80				4.4			28.6			1.4			6.0			
				1									1				
左右側計	48.20				15.2			100.4			5.2			20.6			

計第	28	3	表			坂路.	工水	路壁嵩	話上 (左傾	り・右	側)		計	算	表
			コンク	フリート		<u> </u>	型枠								
測点	距離	h	断面	平均	立積	断面	平均	平積		平均		平均		平均	
左側															
NO. 10+17.6	2.00	0.26	0.03		0.1	0.5		1.0							
NO. 11+13.4	2.00	0.27	0.03		0.1	0.5		1.0							
NO. 12+7.5	2.00	0.28	0.04		0.1	0.6		1.2							
NO. 14+9.2	2.00	0.29	0.04		0.1	0.6		1.2							
NO. 14+14.4	2.00	0.23	0.03		0.1	0.5		1.0							
NO. 16+2.4	2.00	0.35	0.05		0.1	0.7		1.4							
NO. 17+11.7	2.00	0.22	0.03		0.1	0.4		0.8							
NO. 17+17.1	2.00	0.14	0.01		0.0	0.3		0.6							
NO. 18+18.8	2.00	0.24	0.03		0.1	0.5		1.0							
NO. 19+12.3	2.00	0.30	0.04		0.1	0.6		1.2							
左側計	20.00				0.9			10.4							
右側															
NO. 10+4.8	2.00		0.03		0.1	0.5		1.0							
NO. 11+12.4		0.29	0.04		0.1	0.6		1.2							
NO. 11+16.5	2.00	0.29	0.04		0.1	0.6		1.2							
NO. 14+10.2	2.00	0.60	0.08		0.2	1.2		2.4							
NO. 14+15.4	2.00	0.04	0.00		0.0	0.1		0.2							
右側計	10.00				0.5			6.0							
左右側計	30.00				1.4			16.4							

土 量 配 分 表(付帯工)

	Š									流	用土				
-					•						_				
	土砂運搬	土場渡し	真砂土	7.8								/	0.9	=	
土材料		現場渡し	単粒度砕石	12.4			,					/	0.9	=	
T-1014					新材	20.2	i					/	0.9	=	
	計			20.2			 								(締固め後)
							1		必要盛土量で	合計					
	_				•										
	床掘り	E(C)	粘性土	28.9	埋戻流用	10.9	ـــــ		埋戻し	Fu I		/	0.9	=	3.0
									(発生土)	Fu II	7.1	/	0.9	=	7.9
作業土工								作業土工	埋戻し	Fu I	12.4	/	1.0	=	12.4
									(新材)	Fu II	7.0	/	0.9	=	7.8
	計			28.9	捨土	18.0	1								(締固め後)
									必要土量合語	<u> </u>					31.1
					1				7	•	1				
	耕土鋤取	C3(C)	粘性土	70.8	埋戻流用	78.7			埋戻し	FuⅢ	70.8	/	0.9	=	78.7
掘削工					 <u>-</u>		, ;	作業土工	現場内仮置き						(締固め後)
	計			70.8	不足土	-7.9			必要土量合語	<u> </u>					78.7
										T	1				
								掘削工残土处	1.理	粘性土					-7.9
							<u>'</u>	作業残土処理		粘性土					18.0
								計		粘性土	田面内整均	也			10.1

計第	29	表			付帯	工作業	±Ι				= †	算 表	
		耕□	L掘削C			E		Fu I	(発生土)		FuⅡ	(発生土)	
測点	距離	断面	平均	立積	断面	平均	立積	断面	平均	立積	断面	平均	立積
	0.0	0.38			0.14								
NO. 19+14.7	29.5	0.38	0.38	11.2	0.14	0.14	4.1						
NO. 20+5.3	25.3	0.38	0.38	9.6	0.14	0.14	3.5						
NO. 20+15.3	21.2	0.38	0.38	8.1	0.14	0.14	3.0						
NO. 21+5.3	18.7	0.38	0.38	7.1	0.14	0.14	2.6						
NO. 21+15.3	17.6	0.38	0.38	6.7	0.14	0.14	2.5						
NO. 22+5.3	17.3	0.38	0.38	6.6	0.14	0.14	2.4						
NO. 22+5.3	7.2	0.38	0.38	2.7	0.14	0.14	1.0						
		0.38			0.18			0.05			0.13		
NO. 19+10.1	55.0	0.38	0.38	20.9	0.18	0.18	9.9	0.05	0.05	2.8	0.13	0.13	7.2
		控除	-	-2.1	控除		-0.1	控除		-0.1	控除		-0.1
			-										
合 計				70.8			28.9			2.7			7.1

計第	30	表			付帯	工作業工	土工				計	算 表	
		Fu I(単粒砕石)	FuⅡ	(真砂土)		FuⅢ	(耕土)		基。	面整正	
測点	距離	断面	平均	立積	断面	平均	立積	断面	平均	立積	幅	平均	平積
	0.0	0.09			0.05			0.38			0.25		
NO. 19+14.7	29.5	0.09	0.09	2.7	0.05	0.05	1.5	0.38	0.38	11.2	0.25	0.25	7.4
NO. 20+5.3	25.3	0.09	0.09	2.3	0.05	0.05	1.3	0.38	0.38	9.6	0.25	0.25	6.3
NO. 20+15.3	21.2	0.09	0.09	1.9	0.05	0.05	1.1	0.38	0.38	8.1	0.25	0.25	5.3
NO. 21+5.3	18.7	0.09	0.09	1.7	0.05	0.05	0.9	0.38	0.38	7.1	0.25	0.25	4.7
NO. 21+15.3	17.6	0.09	0.09	1.6	0.05	0.05	0.9	0.38	0.38	6.7	0.25	0.25	4.4
NO. 22+5.3	17.3	0.09	0.09	1.6	0.05	0.05	0.9	0.38	0.38	6.6	0.25	0.25	4.3
NO. 22+5.3	7.2	0.09	0.09	0.6	0.05	0.05	0.4	0.38	0.38	2.7	0.25	0.25	1.8
								0.38			0.25		
NO. 19+10.1	55.0							0.38	0.38	20.9	0.25	0.25	13.8
								控除		-2.1			
A -1													
合 計				12.4			7.0			70.8			48.0

計第	31	表				付帯工名	種	近長・笸	所			Ē.	十 算	表
暗渠排力	(管(吸水	〈渠)	暗渠排水	管(集水	〈渠)	水	平水閘		立ち	上がり管		暗導	管継手	
ポリエチレン	ノ網状パー	イプφ50	VI	Jø50			φ50		VU	φ100		VUφ	50チー	ズ
測 点	延長	摘要	測 点	延長	摘要	測 点	箇所	摘要	測 点	箇所	摘要	測 点	個	摘要
NO. 19+14.7	30.3		NO. 19+10.1	55.0		NO. 19+10.1付近	1.0		NO. 19+14.7			NO. 19+14.7	1.0	
NO. 20+5.3	26.1								NO. 20+5.3	1.0		NO. 20+5.3	1.0	
NO. 20+15.3									NO. 20+15.3	1.0		NO. 20+15.3	1.0	
NO. 21+5.3	19.5								NO. 21+5.3	1.0		NO. 21+5.3	1.0	
NO. 21+15.3									NO. 21+15.3			NO. 21+15.3	1.0	
NO. 22+5.3	18.1								NO. 22+5.3	1.0		NO. 22+5.3	1.0	
NO. 22+5.3	8.0								NO. 22+12.5	1.0				
合 計	142.4	m	合 計	55.0	m	合 計	1.0	個	合 計	7.0	箇所	合 計	6.0	個