工事番号										
設計年度		令和7	年度		普通河川大	マ川河川改良	是工事			
施工月日	令和	年	月	日						
施工方法		請	負		三原市 糸崎八	、丁目			/1 + <del>*</del>	<b>+</b>
工事期間									仕 様	書
	Ľ.	事		概	要		起	エ	理	由
土工 一 カルバー 舗装工	トエ L=57. A=135m2 エ 一式	Om								

### 特記仕様書

### 第1章 総則

第1節 適用

- 1 本特記仕様書は、三原市糸崎八丁目、普通河川大平川河川改良工事に適用する。
- 2 本特記仕様書に記載のない事項については、次によるものとする。
  - ・土木工事共通仕様書(令和7年8月)広島版(適用区分「広島」及び「広島県」)
  - ※ 十木工事共通仕様書は「広島県の調達情報」に掲載している。

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

・その他関連規格類

### 第2節 中間検査

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

### 第3節 情報共有システム

本工事は、情報共有システムの対象であり、実施については土木工事共通仕様書1-1-1-25 施工管理「10.工事情報共有化」に従うこと。

### 第4節 コリンズ (CORINS)への登録

本工事におけるコリンズ (CORINS) への登録については、土木工事共通仕様書1-1-1-5及び1-1-2-4 コリンズ (CORINS) への登録 によらず次のとおりとする。

受注者は、受注時又は変更時において工事請負代金額が500万円以上の工事について、工事実績情報システム(コリンズ)に基づき、受注・変更・完成・ 訂正時に工事実績データを作成し、発注機関確認担当者情報を入力した「事前確認のお願い」をコリンズから監督職員にメール送信し、監督職員の確認を受 けたうえ、受注時は契約後、土曜日、日曜日、祝日等を除き10日以内に、登録内容の変更時は変更があった日から土曜日、日曜日、祝日等を除き10日以内 に、完成時は工事完成後、土曜日、日曜日、祝日等を除き10日以内に、訂正時は適宜、コリンズに登録をしなければならない。

登録対象は、工事請負代金額500万円以上(単価契約の場合は契約総額)の全ての工事とし、受注・変更・完成・訂正時にそれぞれ登録するものとする。 また、コリンズが発行する「登録内容確認書」は、コリンズ登録時に監督職員にメール送信される。

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

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

受注者は、登録作業及び内容確認については次のとおり対応する。

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

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

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

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

### 第5節 调休2日適用工事等

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

### 第6節 法令及び条例等の遵守

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

### 第7節 建設副産物

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

1 再生資源利用計画及び再生資源促進計画

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

2 計画の掲示及び公表

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

https://www.mlit.go.jp/sogoseisaku/region/recycle/d03project/d0306/page 03060101credas1top.htm

3 実施書の提出

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

4 工事現場の管理体制

受注者は、再生利用の促進を行うため、工事現場における建設副産物責任者を置くことにより、管理体制を整備するとともに、当該責任者に対し、再 生資源利用計画及び再生資源利用促進計画の内容について現場担当者の教育を十分行うこと及び、関係する他の施工者及び資材納入業者もこれを周知 徹底することを指導するものとする。 5 建設発生土搬出に関する関係法令の手続きの確認及び確認結果票の作成

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

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

ア 当該行為が宅地造成及び特定盛土等規制法(昭和36年法律第191号。以下「盛土規制法」という)第12条第1項、第16条第1項、第30条第1項又は 第35条第1項の規定による許可を要する場合にあっては、当該許可を受けている。 イ 当該行為が盛土規制法第21条第1項、第27条第1項、第28条第1項又は第40条第1項の規定による届出を要する場合にあっては、当該届出がされて いる。

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

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

7 確認結果票の掲示及び公表

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

8 確認結果票の保管

受注者は、確認結果票を建設工事の完成後5年間保存するものとする。

9 建設発生土の搬出先に対する受領書の交付請求

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

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

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

11 受領書の内容確認

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

12 受領書の保管

受注者は、受領書又はその写しを建設工事の完成後5年間保存するものとする。

13 建設発生土の最終搬出先までの確認

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

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

### 第2章 施工条件

### 第1節 工程

1 地下埋設物の事前調査

調査項目 地下埋設物

調査時期
工事施工前に事前調査を行うこと。状況に応じて試掘を行うこと。(支障物件が発見された場合は、監督職員と協議すること。)

移設期間 別途協議

### 第2節 用地

1 現場の復旧

原形復旧とする。

### 第3節 公害対策

1 公害防止

施工方法
コンクリート破砕において、民家に隣接しているため、低騒音型機械を使用するものとする。

建設機械・設備低騒音型機械作業時間8時半~17時

### 第4節 安全対策

1 交通誘導警備員・警戒船・保安要員

作業期間中は、交通誘導警備員を3(人/日)配置すること。

### 第5節 建設副産物

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

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

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

搬出場所 山田建設株式会社リサイクルプラント

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

2 産業廃棄物の場外保管

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

ただし、産業廃棄物処理業等の許可施設における保管は届出対象外とする。

### 第6節 その他

1 工事用資機材の仮置き

場所

受注者が責任を持って管理すること。なお、借地料等については受注者の負担とする。また、仮置き場所による小運搬等については変更の対象としない。

### 第3章 工事保険等

1 工事保険等

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

- 2 法定外の労災保険 の付保
  - (1) 受注者は、本工事に従事する者の業務上の負傷等に対する補償に必要な金額を担保するための保険契約(以下「法定外の労災保険」という。)を付保 しなければならない。
  - (2) 受注者は、建設工事請負契約約款第54条(火災保険等)に基づき、法定外の労災保険の契約締結したときは、その証券又なこれに代わるものを速やかに監督職員に提示しなければならない。
  - (3) 法定外の労災保険は、政府の労働災害補償保険とは別に上乗せ給付等を行うことを目的とするものであり、(公財)建設業福祉共済団、(一社)建設業労災互助会、全日本火災共済協同組合連合会、(一社)全国労働保険事務組合連合会又は保険会社との間で、労働者災害補償保険法に基づいて契約を締結しているものとする。

### 第4章 その他

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

## 数量総括表

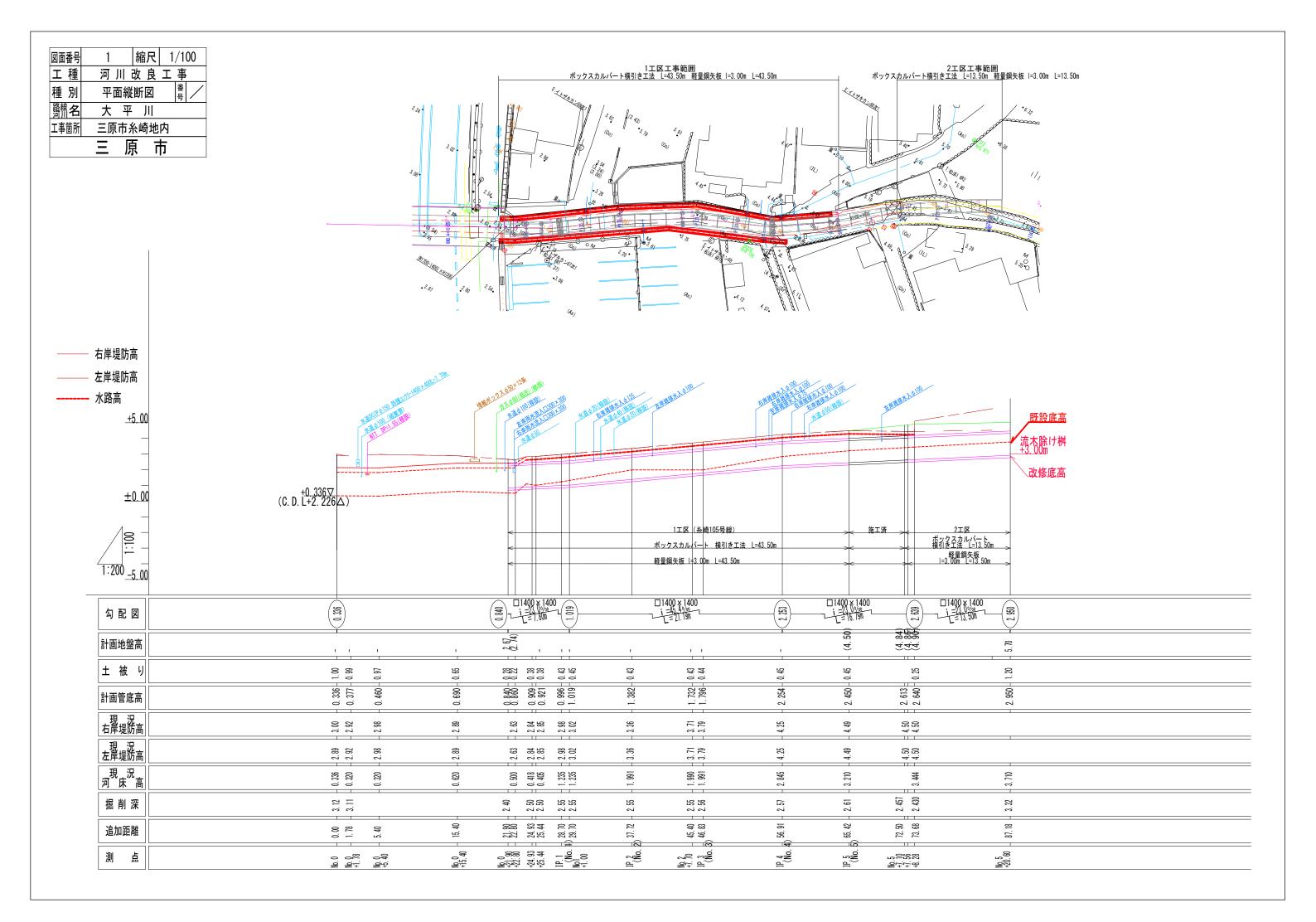
-普通河川大平川河川改良工事-

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
本工事費				
道路改良				レベル1
カルバート工		式	1	レベル2
		式	1	
作業土工		式	1	レベル3
プレキャストカルバート工		式		レベル3
プレキャストボックス	[1400×1400]		1	レベル4
巻き立てコンクリート		m	57	レベル4
		m3	2	
間詰コンクリート		m3	0.1	レベル4
排水構造物工		式	1	レベル2
作業土工		式		レベル3
側溝工			1	レベル3
プレキャストU型側溝	【落ちふた式∪形側溝】	式	1	レベル4
		m	68	
側溝蓋	【落ちふた式U形側溝蓋】	枚	127	レベル4
集水桝・マンホール工		式	1	レベル3
プレキャスト集水桝	【落ちふた式U形側溝蓋】		·	レベル4
排水管敷設	【硬質塩化ビニル管、フラップゲート】	箇所	6	レベル4
道路土工		式	1	レベル2
		式	11	V· \102
残土処理工		式	1	レベル3

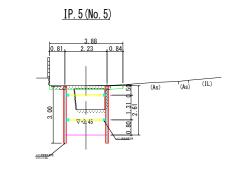
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
構造物撤去工				レベル2
##\#\##\##\#\  T		式	1	レベル3
構造物取壊し工		式	1	レベル3
コンクリート構造物取壊し	【機械施工】	Σν	ı ı	レベル4
		m3	38	
舖装版破砕	【アスファルト舗装版】			レベル4
		m2	48	レベル3
<b>建</b> 颁处连上		式	1	V/\)V3
	【Co殼】			レベル4
		m3	38	
殼運搬	【As殼】			レベル4
	【Co殼】	m3	2	レベル4
放处力	CORT 】	m3	38	D7\)\\
殼処分	【As殼】	IIIO	- 00	レベル4
		m3	2	
舗装工		_15		レベル2
アスファルト舗装工		式	1	レベル3
アスノアルド曲衣工		式	1	V/\)V3
下層路盤(車道・路肩部)	【RC-40 1層施工】	20		レベル4
		m2	135	
上層路盤(車道・路肩部)	【RM-30 1層施工】			レベル4
表層(車道・路肩部)	【再生密粒度アスファルト混合物(20	m2 ) 1扇体	135	レベル4
衣眉(半足·跖肩叩)	日主監社長アスファルトルロ初(20	) 1)省1元 m2	135	D7\)V4
地盤改良工			100	レベル2
		式	1	
固結工				レベル3
薬液注入		式	1	レベル4
<b>未</b> /区/		本	182	V'\)V4
仮設工		·T'	102	レベル2
		式	1	

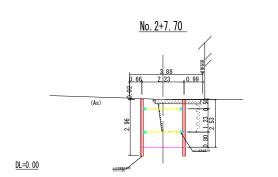
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
土留・仮締切工				レベル3
六名英四丁		式	1	
交通管理工		式	1	レベル3
		Δ()	I I	レベル4
		人	186	
**直接工事費**				
運搬費				
運搬費		P		レベル2
運搬費		式	1	レベル3
<b>建</b> 颇复		式	1	D/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\/\
仮設材運搬費			-	レベル4
↓ ハマ / C + D = b → ト ハ		式	1	
共通仮設費率分				
* * 共通仮設費計 * *				
* *純工事費 * *				
現場管理費				
**工事原価**				
一般管理費率分				
契約保証費				
一般管理費計				
* * 工事価格 * *				
**消費税相当額**				
73.55 (A) IA HA				

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
* * 工事費計 * *				

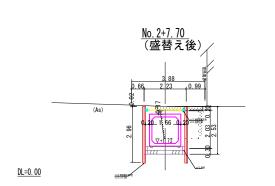


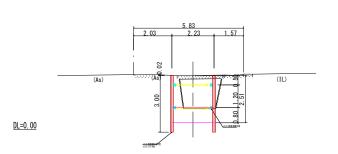
図面番号	2	縮尺	1/100
工種	河川i	<u></u> 没良	工事
種 別	横断	図	番号
片線名	大 平	Ш	
工事箇所	三原市系	<b>岭地</b>	内
	三月	<u> </u>	<u> </u>



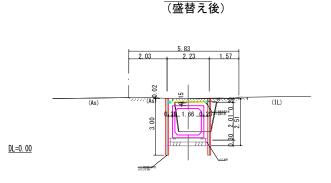


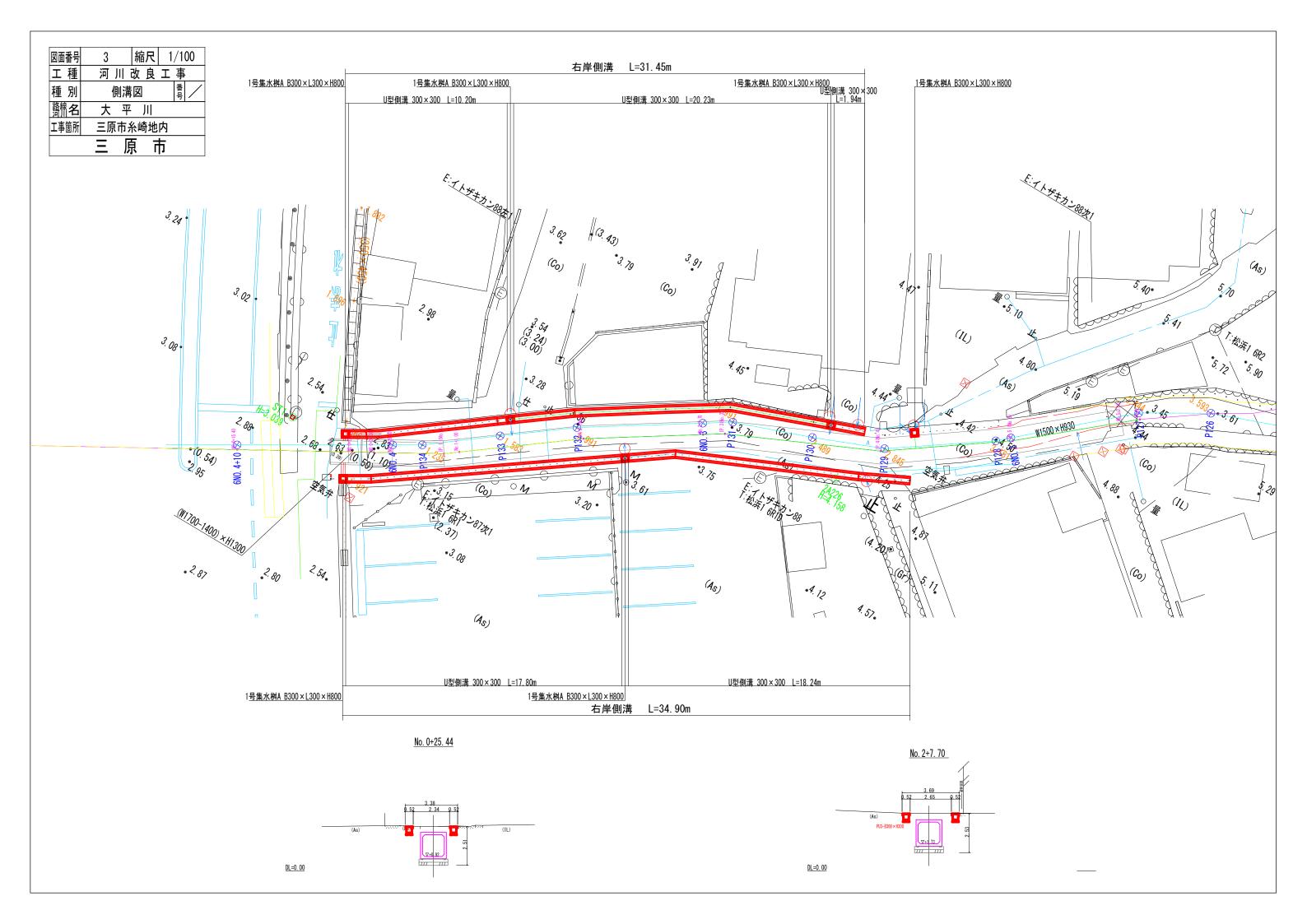
<u>DL=0. 00</u>





No. 0+25. 44

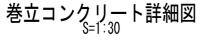


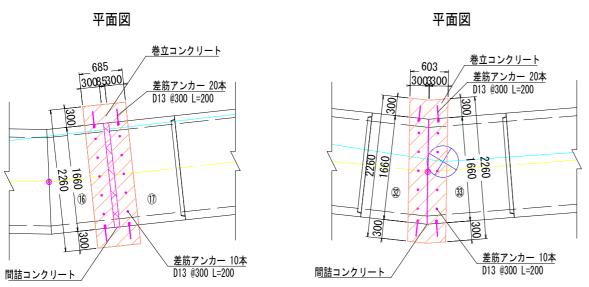


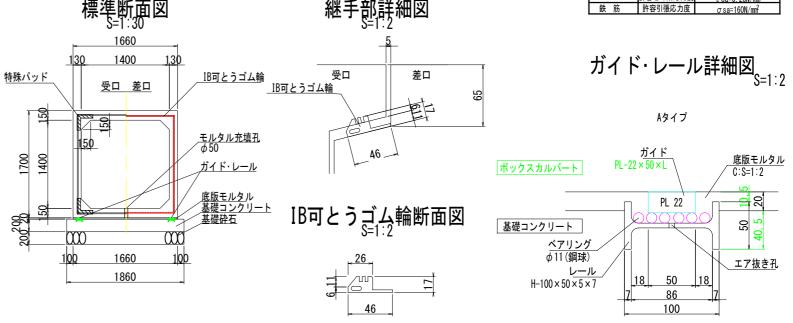
図面番	号	4	;	縮尺	1	/10	00
エホ	重	河	川引	良	I	事	
種兒	訓	ボックスカ	ルバート	構造	<u>×</u>	番号	/
路線	名	大	平	Ш			
工事箇	所	三原	市糸	:崎地	内		
		Ξ	原	Ī	†		

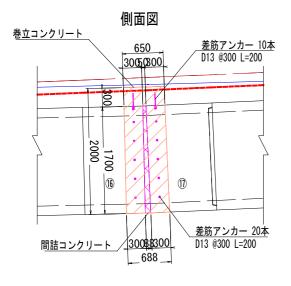
## ボックスカルバート 構造図

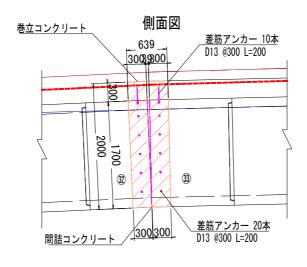
### ボックスカルバート 設計条件 呼び寸法 B1400×H1400 活荷重 T-25 設計土被り H o= 0.21~1.12 m γc=24.5kN/m³ 単位体積重量 γa=22.5kN/m³ 設計基準強度 許容圧縮応力度 許容せん断応力度 τ ca=0, 26N/mm<sup>2</sup>











材料表			
種別	規格	単位	数量
巻立コンクリート	σck=18N/mm2	m3	1. 136
型 枠		m2	6. 072
間詰コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0.062
型枠		m2	0.348
差筋アンカー	D13 L=200	本	30

材 料 表			
種 別	規格	単位	数量
巻立コンクリート	$\sigma$ ck=18N/mm2	m3	1.052
型 枠		m2	5. 874
間詰コンケリート	$\sigma$ ck=18N/mm2	m3	0.018
型枠	·	m2	0.099
差筋アンカー	D13 L=200	本	30

数量表					
名 称	規格	サイズ(B×H×L)	本 数	重量 (kg)	備考
IBボックスカルバート	T-25	1400 × 1400 × 2000	21	4540	
(ベアリング横引き工法)					標準 (No. 14マンホール孔φ600)
緻密コンクリート					標準 (No. 19 右開口 φ 250, No. 23 左開口 φ 250)
					標準 (No. 30, 34 右開口 φ 250, No. 40 左開口 φ 150) 短尺・凸無 (左右開口300×300) No. 12
		1400 × 1400 × 1505	1	3405	短尺·凸無(左右開口300×300) No. 12
		1400 × 1400 × 1264/1370	1	2990	斜切·凹無·連結金具付 No. 15
		1400 × 1400 × 901/1006	1	2170	斜切·凹凸無·連結金具付·差筋付 No. 16
		1400×1400× 982	1	2230	短尺·凸無·差筋付 No. 17
		1400 × 1400 × 1012/ 952	1	2230	斜切·凹無·連結金具付 No. 21
		1400 × 1400 × 1573/1513	1	3510	斜切· 凸無·連結金具付 No. 22 斜切· 凹無·連結金具付 No. 26
		1400 × 1400 × 1605/1484	1	3510	斜切·凹無·連結金具付 No. 26
		1400 × 1400 × 1093 / 973	1	2350	斜切·凸無·連結金具付 No. 27
		1400 × 1400 × 955/1113	1	2350	斜切·凹無·差筋付 No. 32
		1400 × 1400 × 1164/1322	1	2830	斜切·凸無·差筋付
		1400 × 1400 × 1206/1279	1	2820	斜切·凹無·連結金具付 No. 37
		1400 × 1400 × 1503/1575	1	3500	斜切·凸無·連結金具付 No. 38
		1400 × 1400 × 1576/1503	1	3500	斜切·凹無·連結金具付 No. 42
		1400 × 1400 × 1529/1457	1	3390	斜切·凸無·連結金具付 No. 43
		1400 × 1400 × 1512/1474	1	3390	斜切·凹無·連結金具付 No. 45
		1400 × 1400 × 1012/ 974	1	2260	斜切·凸無·連結金具付 No. 46
		1400 × 1400 × 1007/ 979	1	2260	斜切·凹無·連結金具付 No. 48
	L	1400×1400× 861/ 833	1	1930	斜切·凸無·連結金具付 No. 49
合	ā		50		
					※割付は施工伸び5mmを考慮している。

名 称	規格	算 式	単位	数量
底版モルタル	C:S=1:2	1. 660*0. 020*L	m <sup>3</sup>	_
基礎コンクリート	σck=18N/mm²	1. 860*0. 200*L	m <sup>3</sup>	- 1
同上型枠	·	0. 200*2*L	m <sup>2</sup>	_
基礎砕石	t=200mm	1. 860*L	m <sup>2</sup>	_
差筋アンカー	D13 突出長=200mm	30+30	本	60
巻立コンクリート	σck=18N/mm²	1. 136+1. 052	m <sup>3</sup>	2. 188
同上型枠	·	6. 072+5. 874	m <sup>2</sup>	11. 946
間詰コンクリート	$\sigma$ ck=18N/mm <sup>2</sup>	0. 062+0. 018	m <sup>3</sup>	0.080
同上型枠	·	0. 348+0. 099	m <sup>2</sup>	0. 447
レール	H-100×50×5×7	L*2	m	_
ベアリング	φ11 360個/m	L*2	m	-
ガイド	PL-22 × 50 × 1400	32*2	本	64
	PL-22 × 50 × 1100	10*2	本	20
	PL-22×50× 800	8*2	本	16

# 参考資料

-普通河川大平川河川改良工事-

## 総括情報表

更回数	0	凡例
i用単価地区 -価適用日	59 三原市	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
训业通用口	00-07.10.01(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
経費体系	1 公共(一般)	
	当世代 前世代	
	04 道路改良工事	
· T :工地域・工事場所区分	02 市街地(DID補正)	
興補正区分	00 補正なし	
休補正区分	09 閉所型・月単位	
場事務所等の貸与区分	00 補正なし	
C T補正区分 ·期補正係数	00 補正なし   00 補正なし	
急工事区分	00 補止なり	
払金支出割合区分	00   横正無し	
的保証区分	01 金銭的保証(0.04%)	
71111111111111111111111111111111111111		# 0
	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 ,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	
乗有貝担領 , カ粉目垤貝  一部として率計上してい		貝守

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
	4	<u>_</u>			
カルバートエ	1	式			Y1E0108 レベル2
)3)V/\ 1.T					
//- N// 1	1	式			
作業土工					Y1E010801 レベル3
	1	式			
床掘り(掘削)					Y1E01080101レベル4
【主砂】					
	180	m3			
掘削	100	IIIO			SPK25040001 00
土砂 上記以外(小規模)					
標準					ボックスカルバート
押点!	180	m3			単第0 -0001 表
埋戻し 【土砂】					Y1E01080103レベル4
	100	m3			
埋戻し					SPK25040020 00
土砂 上部以外(小規模)					
上記以外(小規模)	90	m3			単第0-0002 表
埋戻し	- 50	1110			字形25040020 00
土砂					
現場制約あり 締固め有り					W/##
	10	m3			単第0 -0003 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
プレキャストカルバート工					Y1E010807 レベル3
	1	式			
プレキャストボックス	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	10			Y1E01080701レベル4
[1400 × 1400]					
	57	m			V0000000000 00
底盤モルタル工					V0000000020 00
	2	m3			単第0 -0004 表
レール設置工					V000000030 00
	114	m			単第0 -0006 表
ウインチ設置撤去工	114	III			V0000000040 00
###=\. # II	2	箇所			単第0 -0007 表
基礎コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB					SPK25040157 00
ボックホウ(クレーン機能付)打設					
7 (7 ) 3.7 (7 ) 12.13(13) 33.2	25	m3			単第0 -0008 表
基礎コンクリート型枠					SPK25040159 00
一般型枠					
鉄筋・無筋構造物	23	m2			単第0 -0009 表
		IIIZ			早年0 -0009 衣 SPK25040034 00
- 本版 FT					3. N.20010001 00
RC-40					
	127	m2			単第0 -0010 表
ボックスカルバート等材料					V000000001 00
	1	走			単第0 -0011 表

費目・工種・施工名称など	数量	 単位	単価	金額	備考
ボックスカルバート敷設工					V000000010 00
					W 55
▼→ΛΛ□₩ΥΥΝ	57.0	m			単第0 -0012 表
【支給品費等】桁等購入費 共通仮設費[対象外],現場管理費[対象]					#0049
一般管理費[対象外]					
ボックスカルバート等材料(既購入分)					V0000000002 00
	1	式			単第0 -0013 表
巻き立てコンクリート	l	エレ			学第0 -0013 表 Y1E01080702レベル4
					772010001020 1704
	2	m3			
コンクリート					SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB					
バックホウ(クレーン機能付)打設	2	<b>~</b> ?			単第0 -0014 表
型枠		m3			年第0 -0014 衣 SPK25040159 00
一般型枠					01 N23040133 00
鉄筋・無筋構造物					
	12	m2			単第0 -0015 表
鉄筋工					SS000099 00
SD345_D13					
一般構造物 [規]10t未満	0.00				₩ <b>₩</b>
コンクリート削孔(電動ハンマドリル)	0.02	t			単第0 -0016 表 SPK25040114 00
コングリート削孔(電動パンマトリル) 削孔深さ30mm以上200mm未満					SFR25040114 00
	60	孔			単第0 -0017 表
間詰コンクリート					Y1E01080703レベル4
		•			
	0.1	m3			

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		, ,			SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB					
バックホウ(クレーン機能付)打設					
	0.1	m3			単第0 -0014 表
型枠					SPK25040159 00
一般型枠					
鉄筋・無筋構造物					
111 1 1955 17 -	0.4	m2			単第0 -0015 表
排水構造物工					Y1E0109 レベル2
	1	_15			
<u> </u>	1	式			Y1E010901 レベル3
作業土工					Y1E010901 レベル3
	1	式			
	I	10			Y1E01090101レベル4
【土砂】					772010301017
	20	m3			
掘削					SPK25040001 00
土砂 上記以外(小規模)					
標準					
	20	m3			単第0 -0001 表
側溝工 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
【落ちふた式U形側溝】					
	00				
UEII/四次# 000+000+0000	68	m			00700040 00
U型側溝 300*300*2000					SDT00013 00
落ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種					
300A[300 × 300 × 2000]	68				当第0 0019 <b>主</b>
	00	m			単第0 -0018 表

費目・工種・施工名称など	 数量	単位	単価	金額	備考
側溝蓋					Y1E01090305レベル4
【落ちふた式U形側溝蓋】					
	127	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]	400	++-			兴 <b>等</b> 0 0040 <b>丰</b>
***	123	枚			単第0 -0019 表 SDT00017 00
蓋版 鋼製グレーチング-ノンスリップかさ上げ					SDT00017 00
調袋グレーデング・/ フスリックがさエリー JIS,T-25,細目ゴム付,みぞ幅300[997×410]					
513,1-23,5410]	4	枚			単第0 -0020 表
集水桝・マンホール工	<del>_</del>	12			1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
***************************************					112010000 \$ 1750
	1	式			
プレキャスト集水桝					Y1E01090504レベル4
【落ちふた式U形側溝蓋】					
	6	箇所			
プレキャスト集水桝					SPK25040096 00
据付基礎砕石有り					
製品質量(kg/基)200kgを超え400kg以下	0	-			₩ <b>₩</b>
☆ ナ フ Ł → ロエリ / 川本 Hit	6	基			単第0 -0021 表
落ちふた式U型側溝桝 T-25,呼び名300×800,細目					TH000994 00
1-25, 呼び名300×300×600, 細日 参考質量206kg					
多行員里200kg	6	基			
排水管敷設	U	<u> </u>			Y1E01090505レベル4
【硬質塩化ビニル管、フラップゲート】					
	1	式			
排水管敷設					V000000100 00
	1	式			単第0 -0022 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
道路土工					Y1E0101 レベル2
	1	式			
	1				Y1E010110 レベル3
	4	式			
土砂等運搬	I	エ\			Y1E01011002レベル4
【土砂】					112010110021
上7小笠宝帆	140	m3			CDK25040002 00
土砂等運搬 小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					SPK25040002 00
DID区間有り 距離2.0km以下(1.5km超)					本工事1
	140	m3			単第0 -0023 表
残土等処分					Y1E01011003レベル4
	140	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
74 上立 》 建					F000000400 00
残土受入費					F000000100 00
	140	m3			
構造物撤去工					Y1E0112 レベル2
	1	式			
構造物取壊し工					Y1E011206 レベル3
	1	式			
	<u> </u>				

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート構造物取壊し 【機械施工】					Y1E01120601レベル4
	38	m3			
構造物とりこわし工(無筋構造物) 機械施工					SDT00031 00
	15	m3			単第0 -0024 表
構造物とりこわし工(鉄筋構造物) 機械施工	-				SDT00033 00
	23	m3			単第0 -0025 表
舗装版破砕 【アスファルト舗装版】					Y1E01120603レベル4
	48	m2			
舗装版破砕積込(小規模土工)		IIIZ			SPK25040018 00
	48	m2			単第0 -0026 表
運搬処理工					Y1E011216 レベル3
	1	式			
殻運搬 【Co殻】					Y1E01121601レベル4
	38	m3			
殻運搬 Co(無筋)構造物とりこわし DID区間有り 運搬距離3.3km以下(1.6km超)					SPK25040155 00
	15	m3			単第0 -0027 表
殻運搬 Co(鉄筋)構造物とりこわし DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超)	-				SPK25040155 00
	23	m3			単第0 -0028 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
殼運搬					Y1E01121601レベル4
【As殼】					
	2	m3			
		IIIS			SPK25040155 00
舗装版破砕					01 N20040100 00
DID区間有り 運搬距離3.5km以下(1.5km超)					
·	2	m3			単第0 -0029 表
殼処分 -					Y1E01121602レベル4
【Co殼】					
	38	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】	30	IIIS			#0041
「処分費等」の取扱いによる					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
コンクリート殻受入費					F0000000101 00
無筋					
	34	t			
コンクリート殻受入費	01				F000000102 00
有筋					
±n 6n /\	58	t			V4504404000 L & II 4
殼処分 【As殼】					Y1E01121602レベル4
I Now I					
	2	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】					#0041
「処分費等」の取扱いによる					
ファファリト地区)連					F000000102 00
アスファルト殻受入費					F0000000103 00
	5.6	t			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
舗装工	<u> </u>				Y1E0204 レベル2
フフラールトをおけて	1	式			V45000404   6° H 2
アスファルト舗装工					Y1E020404 レベル3
	1	式			
下層路盤(車道・路肩部)	•				Y1E02040401レベル4
【RC-40 1層施工】					
	135	m2			
下層路盤(車道・路肩部)					SPK25040235 00
全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40					本工事1
1/0-40	135	m2			単第0 -0030 表
上層路盤(車道・路肩部)	100	1112			11E02040403レベル4
【RM-30 1層施工】					
	135	m2			
上層路盤(車道・路肩部)					SPK25040237 00
RM-30 全仕上り厚100mm 1層施工					│ ★丁車1
王江エリ序100	135	m2			本工事1 単第0 -0031 表
表層(車道・路肩部)	133	1112			半第0 -0031 収 Y1E02040409レベル4
【再生密粒度アスファルト混合物(20) 1層施					7720101000
	135	m2			
表層(車道・路肩部)					SPK25040244 00
平均幅員1.4m以上3.0m以下					
1層当り平均仕上厚50mm	405				¥ # 0 0000 ±
地盤改良工	135	m2			単第0 -0032 表 Y1E0102 レベル2
地盤以及上					TIEUIUZ V'\)VZ
	1_	式			<u> </u>

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
固結工					Y1E010207 レベル3
		_15			
	1	式			V4F04020700 L & II 4
薬液注入					Y1E01020708レベル4
	182	本			
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式 (2セット)					
総削孔長=50.4m					左岸
	14	本			単第0 -0033 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式(2セット)					<del>/- '</del> -
総削孔長=51.9m	14	本			左岸 単第0-0034 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)	14	<b>一</b>			<u>単第0 -0034 表</u> S0740 00
複相方式 (2セット)					30740 00
総削孔長=51.9m					左岸
	14	本			単第0 -0035 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式 (2セット)					
総削孔長=70m					左岸
*** \ T \ - = \ \ T \ .	16	本			単第0 -0036 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式 (2セット) 総削孔長=56.9m					左岸
総別に攻=30.9	13	本			エF 単第0 -0037 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)	13	十			<del>1 年                                   </del>
					33.13
総削孔長=39.6m					右岸
	11	本			単第0 -0038 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式 (2セット)					L
総削孔長=51.9m					右岸
	14	本			単第0 -0039 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット)					S0740 00
複相方式 (2セット)					
総削孔長=51.9m					右岸
	14	本			単第0-0040 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式 (2セット)					
総削孔長=70m					右岸
	16	本			単第0 -0041 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式 (2セット)					
総削孔長=61.2m					右岸
	14	本			単第0 -0042 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式(2セット)					
総削孔長=93.5m					左岸 以 250 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 0
*************************************	21	本			単第0 -0043 表
薬液注入工(二重管ストレーナ)					S0740 00
複相方式(2セット)					
総削孔長=65.1m	04	-			右岸 光管 2014 東
/⊆±n.⊤	21	本			単第0 -0044 表 Y1E0115 レベル2
<b>仮設工</b>					TIEUTIS VY)V2
	1	式			
土留・仮締切工	l l	Ι\			Y1E011504 レベル3
工田・IX神り上					TIEGITOUT P. VIVO
	1	式			
—————————————————————————————————————					Y1E01150404レベル4
【LSP-3B(5mm)】					772
[H=3.0m]					
Lin-o.om/	57	m			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	<u> </u>				SG1D0033001 00
(13003)					
	57	m			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
軽量鋼矢板引抜工(両側分)					SG1D0033002 00
	F-7				単第0-0047表
	57	m			年第0 -0047 衣 SG1D0033008 00
工田文体工(柱重业阀文体工)					0010000000
	57	m			単第0 -0048 表
土留支保工(軽量金属支保工)					SG1D0033008 00
	57	m			単第0 -0049 表
軽量鋼矢板賃料	01				F0000000510 00
		_15			
   軽量金属支保賃料	1	式			F0000000520 00
					F0000000320 00
	1	式			
軽量金属支保賃料					F0000000530 00
	1	式			
	1	10			Y1E011521 レベル3
<u> </u>	1	式			V45044504041 x 11 4
交通誘導警備員					Y1E01152101レベル4
	186	人			
交通誘導警備員A					R0368 00
	60				
	62	<u> </u>			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
交通誘導警備員B					R0369 00
	404				
* * 直接工事費 * *	124				
* * 直接工事員 * *     #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
#0020H-文篇HH-5 (10117) ; 無侵兵口					
<b>運搬費</b>					Z0004
運搬費					YZZ04 レベル2
<b>建</b> 测具					12204 27712
	1	式			
運搬費					YZZ04001 レベル3
	4	<del></del>			
	1	式			YZZ04001004レベル4
					122070010040: 7/24
	1	式			
仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬					S1000007 00
運搬距離 4.7km					
製品長 12m以内	1	式			   単第0 -0050 表
共通仮設費率分	l I	エ			<u>早第0-0050 衣</u>   Z0019
八型队队员十万					20010
A 1 600 17 400					
計算情報					
対象額 率					
一				1	

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 * *					
計算情報					
対象額					
率					
* *工事原価 * *					
如然四带亦八					<u> </u>
一般管理費率分					前払補正率
計算情報 対象額					
率					
計算情報					
対象額					当初請対額
率					当初対象額
一般管理費計					
  * *工事価格 * *					
**消費税相当額**					
計算情報					
対象額					
率					

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 * *					

掘削 SPK25040001 単第0 -0001 表

土砂 上記以外(小規模) 当り 標準 ボックスカルバート 材料構成比: 11.10% 市場単価構成比: 標準単価: 1,241.00000 62.89% 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 備考 バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00062 標準型・排2 標準型・排2 MTPT00062 26.01% 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 62.89% 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 積算単価 EP001 B=5 A=1 土砂 上記以外(小規模) E=7 標準

埋戻し 土砂

単第0 -0002 表

SPK25040020 上記以外(小規模) 当り m31

		料構成比: 3.98	% 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	
バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・排2 山積0.28/平積0.2m3	8.27%		バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型・排2 山積0.28/平積0.2m3		MTPC00083 MTPT00083
タンパ及びランマ ランマ 質量60~80kg	0.60%		タンパ及びランマ ランマ 質量60~80kg		MTPC00048 MTPT00048
普通作業員	50.03%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	19.35%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	17.77%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	3.14%		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	0.84%		ガソリンレギュラースタン	ノド	TTPC00014 TTPT00014
<b>積算単価</b>			<b>積算単価</b>		EP001
A=5 上記以外(小規模) D=1 -(全ての費用)			B=1		

単第0 -0002 表

m3 当り

土砂		上記以外(小規				11	m3 当り
機械構成比:	8.87%	上記以外(小規 87.15% 本 構成比	<b>材料構成比: 3.9</b>	98% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	4,063.80000 備考
代表	長機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格	各(東京地区)	単価(東京地区)	備考
			,			,	
							1

埋戻し	SPK2	25040020	単第0.	単第0-0003 表		
土砂	現場制約あり			1	m3 当り	
機械構成比: 0.25%		<b>†料構成比: 0.3</b>		標準単価:	7,754.20000	
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考	
<賃>タンパ(ランマ)			タンパ及びランマ		KTPC00020	
質量60~80kg	0.25%		質量60~80kg		KTPT00020	
			普通作業員		RTPC00002	
	88.46%				RTPT00002	
   特殊作業員			│ │特殊作業員		RTPC00001	
行까IF 未見 	10.94%		1寸741		RTPT00001	
					TTD000044	
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	
スプンド波ひ,スプンド結冲	0.33%				117100014	
積算単価			<b>積算単価</b>		EP001	
A=6 現場制約あり			B=1			
C=1 締固め有り			D=1 -(全ての費用)			

#### 頁0 -0021

# 施工単価表

底盤モルタルエ

V0000000020

単第0 -0004 表

成盤モルタル上	V000000C	0020			単第0 -0004 表 10 m3 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	10 m3 当り 備考
土木一般世話役	1.0	人			
普通作業員	2.0	人			
モルタルポンプ	1.0	供用日			
モルタル練高炉	10	m3			単第0-0005 表
維材料	3	%			#01
* * * 合計 * * *	10	m3			
*** 単位当たり ***	1	m3			

モルタル練

SPK25040158

単第0 -0005 表

高炉	OI INZO	040100		十分の 0000 投 1	m3 当以
ョル 幾械構成比: 0.00%	82.04% 材米	斗構成比: 17.96	6% 市場単価構成比: 0.0		102,720.0000
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)		備考
普通作業員	54.42%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	27.46%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
セメント(袋) 高炉B種 25kg/袋	12.48%		セメント 高炉B 25kg袋入		TTPC00063 TTPT00063
コンクリート用砂 細目(洗い)	5.48%		砂 細目(洗い)		TTPC00066 TTPT00066
<b>積算単価</b>			<b>積算単価</b>		EP001
			B=1 -(全ての費用)		

レール設置工

V000000030

単第0 -0006 表

		1		1	<u>00 n</u>	<u> 当じ</u>
数量	単位	単価	金額	備	考	
1.0	人					
2.0	人					
6.0	人					
7	%			#01		
100	m					
1	m					
	2.0 6.0 7 100	1.0 人 2.0 人 6.0 人 7 % 100 m	1.0 人 2.0 人 6.0 人 7 % 100 m	1.0 人 2.0 人 6.0 人 7 % 100 m	数量     単位     単価     金額     備       1.0     人 <t< td=""><td>数量     単位     単価     金額     備考       1.0     人       2.0     人       6.0     人       7     %       100     m</td></t<>	数量     単位     単価     金額     備考       1.0     人       2.0     人       6.0     人       7     %       100     m

ウインチ設置撤去工

V0000000040

単第0 -0007 表

数量 1.0 2.0 6.0	単位 人 人 人 人	単価	金額	備考		<u>当り</u>
2.0	Д					
6.0	Α					
1	Ħ					
7	%			#01		
1	箇所					
	7	1 日 7 %	1 日 7 %	1     日       7     %	1     日       7     %   #01	1     日       7     %   #01

基礎コンクリート

SPK25040157

単第0 -0008 表

<del>基</del> 礎コンクリート	-f(健コンクリート SPK2504015			第0 -0008 表			
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB	バックホウ(クレ	ーン機能付)打設		1	m3 当り		
機械構成比: 3.50% 労務構成比:		科構成比: 61.5	54% 市場単価構成比: 0.00%		36,531.00000		
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		
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付)			バックホウ		KTPC00006		
山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t	3.31%		[クローラ型クレーン付]		KTPT00006		
排1~3,2011,2014			排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t				
その他(機械)			その他(機械)		EK009		
特殊作業員			特殊作業員		RTPC00001		
	10.07%				RTPT00001		
普通作業員			普通作業員		RTPC00002		
	9.38%				RTPT00002		
土木一般世話役					RTPC00009		
	7.04%				RTPT00009		
  運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006		
	6.40%				RTPT00006		
その他(労務)			 その他(労務)		ER009		
  レディーミクストコンクリート指定品			生コンクリート		TTPC00003		
呼び強度18,スランプ8,粗骨材20(25) W/C(60%),種別(高炉)	59.80%		高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPT00343		
軽油	4 05%		軽油パトロール給油		TTPC00013		
パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.65%				TTPT00013		
1							

基礎コンクリート

SPK25040157

単第0 -0008 表 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 当り バックホウ(クレーン機能付)打設 標準単価: 36,531.00000 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 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 B=2 A=1 F=2 C=3 18-8-25(20)BB 一般養生 J=1 K=1 - (全ての費用)

基礎コンクリート型枠

SPK25040159

単第0 -0009 表 m2 当り 一般型枠 鉄筋・無筋構造物 材料構成比: 0.00% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 10,100.00000 100.00% 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 型わく工 型わく工 RTPC00010 RTPT00010 46.66% 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 RTPT00002 25.14% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 9.51% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 積算単価 積算単価 EP001 一般型枠 B=1 鉄筋・無筋構造物 A=1 C=1 -(全ての費用)

砕石の厚さ17.5cmを超え20.0cm以下 RC-40 当り 機械構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 1,407.60000 4.78% 労務構成比: 材料構成比: 24.91% 70.31% 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) 4.75% KTPT00018 排1~3,2011,2014 山積0.8m3(平積0.6m3) その他(機械) EK009 その他(機械) 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 33.80% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 14.27% 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 13.24% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 8.52% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 再生クラッシャラン 再生クラッシャーラン TTPC00008 TTPT00008 40 ~ 0mm 20.46% RC-40 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 4.42% TTPT00013

単第0-0010 表 SPK25040034

砕石の厚さ17.5cmを超え20.0cm以下 当り RC-40

戒構成比: 代表機		0.31% 材 構成比	料構成比: 24.5 単価(積算地区)	91% 市場早   代	单価構成比: 表機労材規格()	0.00% 東京地区)	標準単価:	1,407.60 備考
の他(材料)	23 13 WH (1897 DE)	1137700	1 m (1891 5 L)	その他(材料	.)	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		EZ009
算単価				積算単価				EP001
A=4	砕石の厚さ17.5cmを超え20.0cm	NT		B=1	RC-40			
D=1	- (全ての費用)	<b>2</b> (1)		5=1	NO 40			

ボックスカルバート等材料

V000000001

単第0 -0011 表

数量	単位	単価	金額	備考	
4				THE S	
4	本				
1	本				
1	本				
1	本				
1	本				
	·				
1	本				
	•				
1	本				
	•				
1	本				
·					
8	木				
Ö	<b>T</b>				
8	*				
O	4				
6	*				
U	4				
3/	m				
3 <del>4</del>	III				
	1 1	1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 1 本	1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 1 本 8 本 8 本	1       本         1       本         1       本         1       本         1       本         8       本         8       本         6       本	1     本       1     本       1     本       1     本       1     本       8     本       8     本       6     本

ボックスカルバート等材料

V000000001

単第0 -0011 表

					1	式	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
雨水用人孔鉄蓋 600用 T-14 まきぎ # 50 と Rud = 1	1	組					
市章デザイン入・ロック式 変形防止調整金具							
· 交加例正剛是並兵	1	箇所					
マンホール付属品 調整リング 600×100	1	個					
マンホール用足掛金物 径 19mm,足掛幅W300mm,奥行H220,SUS 後付けタイプ(樹脂固着式),SH30-220相当品	3	本					
* * * 単位当たり * * *	1	式					

ボックスカルバート敷設工

V000000010

単第0 -0012 表

バックスカルバー 下剱設工	V000000C	0010			単第0 -0012 役 10 m 当!
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	10 m 当「 備考
土木一般世話役	0.4	人			
特殊作業員	1.1	人			
普通作業員	1.0	人			
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊,オペレータ付 排1~3,2011,2014	0.4	日			
ウインチ 巻上能力1t	0.4	供用日			
雑材料	1	%			#01
* * * 合計 * * *	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

ボックスカルバート等材料(既購入分)

V0000000002

単第0 -0013 表

名称・規格など	 数量	単位	単価	金額		式	当り
ボックスカルバート	<u> </u>	+12	<u>+</u> іщ	亚胡	m: 5		
T-25 1400×1400×2000 標準	9	本					
数密コンクリート 横引き工法	3	7					
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×2000 No.14 マンホール孔	1	本					
緻密コンクリート横引き工法	·						
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×2000 No.19 左開口 250	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法	-						
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×2000 No.23 右開口 250	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×2000 No.30 右開口 250	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×2000 No.34 右開口 250	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×1264/1370 斜切•凹無•連	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×901/1006 斜切·凹凸無·差	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×982 短尺·凸無·差筋付 N	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×1012/952 斜切·凹無·連結	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×1573/1513 斜切・凸無・連	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×1605/1484 斜切・凹無・連	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							

ボックスカルバート等材料(既購入分)

V0000000002

単第0 -0013 表

					1	式	<u>当じ</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×1093/973 斜切·凸無·連結	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法							
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×955/1113 斜切·凹無·差筋	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法		·					
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×1164/1322 斜切·凸無·差	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法	•						
ボックスカルバート							
T-25 1400×1400×1206/1279 斜切・凹無・連	1	本					
緻密コンクリート 横引き工法	ı	7					
ガイド							
PL-22 × 50 × 1400	28	本					
FL-22 X 30 X 1400	20	4					
ガイド							
PL-22 × 50 × 1100	10	本					
PL-22 X 30 X 1100	10	4					
ガイド							
PL-22 × 50 × 800	10	本					
PL-22 X 50 X 800	10	平					
レール							
H-100 × 50 × 5 × 7	00						
п- IUU X OX X X X	80	m					
鉄球							
	00						
11mm	80	m					
<b>フェ</b> プ <i>ピ</i> し							
フラップゲート	_	<del></del>					
200 FRP製	5	基					
購入済							
* * * 単位当たり * * *	1	式					

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0014 表

コンクリート	SPK25	5040157		单第0 -001	14 表	
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB //	バックホウ(クレ	・ーン機能付)打設			1	m3 当り
		料構成比: 61.5	54% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	36,531.00000
代表機労材規格(積算地区)	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(クローラ型クレーン機能付)	1131.1175	1 114 (1847) 214)	バックホウ	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1 11-1 (V) W\$V = 2 )	KTPC00006
山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t	3.31%		[クローラ型クレーン付]			KTPT00006
排1~3,2011,2014	0.0.7		排ガス型(第2次)山積0.8			
1771 0,2011,2011						
			その他(機械)			EK009
			(,			
   特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
	10.07%		19/11/1/2			RTPT00001
   普通作業員			 一普通作業員			RTPC00002
	9.38%					RTPT00002
  土木一般世話役			 土木一般世話役			RTPC00009
	7.04%					RTPT00009
						RTPC00006
	6.40%		2123 (13/11)			RTPT00006
  その他(労務)			その他(労務)			ER009
			(万)(37)			LNOOS
   レディーミクストコンクリート指定品			生コンクリート			TTPC00003
呼び強度18,スランプ8,粗骨材20(25)	59.80%		こう	55%		TTPT00343
W/C(60%),種別(高炉)						
			±7\± 10 1 11 64\±			TTD000010
軽油	4 05%		軽油パトロール給油			TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.65%					TTPT00013

コンクリート

SPK25040157

単第0 -0014 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 当り バックホウ(クレーン機能付)打設 標準単価: 36,531.00000 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 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 B=2 A=1 F=2 C=3 18-8-25(20)BB 一般養生 J=1 K=1 - (全ての費用)

型枠 SPK25040159

単第0 -0015 表

一般型枠 m2 当り 鉄筋・無筋構造物 100.00% 材料構成比: 0.00% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 10,100.00000 構成比 単価(東京地区) 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) 型わく工 型わく工 RTPC00010 RTPT00010 46.66% 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 25.14% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 9.51% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 積算単価 積算単価 EP001 一般型枠 B=1 鉄筋・無筋構造物 A=1 C=1 -(全ての費用)

鉄筋工

SS000099

単第0 -0016 表

D345_D13	一般構造物 [規]10t	未満			1 t 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	
加工・組立【手間のみ】 一般構造物	1.000	t			
異形棒鋼 <jisg3112> SD345,D13 単位質量0.995kg/m</jisg3112>	1.030	t			1*1.03
諸雑費	1	式			
* * * 単位当たり * * *	1	t			
A=1 - D=1 一般構造物 F=2 [規]10t未満			B=5 SD34 E=1 - H=1 -	45_D13	
I=1 - K=6 差筋及び杭頭処理			J=1 -		

コンクリート削孔(電動ハンマドリル) 削孔深さ30mm以上200mm未満

SPK25040114

単第0 -0017 表

孔 当り

幾械構成比: 2.15% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	95.53% 材 構成比	料構成比: 2.3 単価(積算地区)	2% 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)	684.28 備考
10衣機方材規格(傾鼻地区)     <賃>発動発電機(ガソリン発電機)	伸収し	半训(很异地区)	「でで機力が現代(東京地区)   「大で機力が現代(東京地区)   「「大で機力が現代(東京地区)   「「大きない」   「大きない」   「大きない」	半洲(宋尔地区)	7個 <b>行</b> KTPC00041
、負2光到光电機(カクラク光电機) 定格容量2kVA	1.03%		では 定格容量2kVA		KTPT00041
低解音	1.03%		低騒音		K1F100041
11.0海里 日			11は海虫 目		
その他			電動ハンマドリル		MTPC00146
電動ハンマドリル	0.72%		穴あけ能力 38~40mm		MTPT00146
穴あけ能力 38~40mm					
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員			特殊作業員		RTPC00001
	45.54%				RTPT00001
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	18.55%				RTPT00002
			土木一般世話役		RTPC00009
ᅩᄼ	13.59%				RTPT00009
 その他(労務)			その他(労務)		ER009
ガソリン, レギュラー			ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014
スタンド渡し,スタンド給油	1.89%				TTPT00014
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

コンクリート削孔(電動ハンマドリル)

SPK25040114

単第0 -0017 表

孔 当り

頁0 -0040

削孔深さ30mm以上200mm未満

機械構成比: 2.15% 労務構成比: 95.53% 材料構成比: 2.32% 市場単価構成比: 標準単価: 684.28000 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 積算単価 積算単価 EP001 削孔深さ30mm以上200mm未満 A=1

U型側溝 300\*300\*2000

SDT00013

単第0 -0018 表

主 別角 300 300 2000	200013					<b>千</b> 为0 -0010 - 12	1		当
<u>客ちふた式∪形側溝(JIS A 5372)3種</u> 名称・規格など	300A[300 × 300 × 200	<u> </u>	374	<del></del>	<u></u>		•	m	_=
<u> 名称・規格なと</u>	数量	単位	単作	<u>Щ</u>	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	0.500	本							
参考質量419kg									
再生クラッシャラン									
40 ~ Omm	0.055	m3							
40 Ollilli	0.000	1110							
諸雑費									
<b>田</b> 郡县	1	式							
	l I	ΙV							
* * * 単位当たり * * *	1								
~~~ 単位ヨたり ~~~	I	m							
			D 0	世ナラナ		070\01 <del>1</del>			
A=1 昼間施工			B=3	洛りか/	上式U形側溝(JIS_A_5	3/2)3種			
C=12 $300A[300 \times 300 \times 2000]$			G=1	時間的精	訓約なし				
I=1 -			J=1	-					
K=2 RC-40			M=1	-					

蓋版 SDT00017

単第0 -0019 表

<u> ちふた式U形側溝(JIS_A_5372)3種ふた</u>	$300[412 \times 95 \times 500]$				1	枚	当
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 時間的制約なし	下 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 F=1 時間的	た式U形側溝(JIS_A_5 制約なし	5372)3種ふた		

蓋版 SDT00017 単第0 -0020 表

鋼製グレーチング- ノンスリップかさ上げ JIS,T-25,細目ゴム付,みぞ幅300[997×410] 名称・規格など 数量 単位 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 枚 1.000 時間的制約なし 鋼製グレーチング-ノンスリップかさ上げ-JIS側溝タイプ, T-25, 細目ゴム付, みぞ幅300 枚 1.000 995×410×38×95,参考質量42.8kg 諸雑費 눛 1 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 1 枚 鋼製グレーチング-ノンスリップかさ上げ 昼間施工 A=1 B=6 C=32 JIS,T-25,細目ゴム付,みぞ幅300[997×410] F=1 時間的制約なし G=1

プレキャスト集水桝

据付 基礎砕石有り

SPK25040096

製品質量(kg/基)200kgを超え400kg以下

単第0 -0021 表

1 基 当り

材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 84.54% 3.30% 6,206.80000 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 <賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00019 クローラ型 クレーン機能付1.7t 山積0.28m3(平積0.2)吊能力1.7t 9.81% KTPT00019 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 山積0.28m3(平積0.2m3) その他(機械) EK009 その他(機械) 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 37.29% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 16.36% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 9.98% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 4.55% RTPT00001 その他(労務) その他(労務) ER009 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 2.66% その他(材料) その他(材料) EZ009

プレキャスト集水桝

SPK25040096

単第0 -0021 表

据付 基礎砕石有り 製品質量(kg/基)200kgを超え400kg以下 1 基 当り 機械構成比: 12.16% 学務構成比: 84.54% 材料構成比: 3.30% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 6.206.80000

構成比: 12.16% 労務構成比:	構成比		30% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	6,206.8 備考
算単価		,,,,,,	積算単価	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	EP001
=1 据付 =1 基礎砕石有り			B=3 製品質量(kg/基)200kgを超 D=1 -(全ての費用)	え400kg以下	
			(= = = = = = = = = = = = = = = = = = =		

#### 頁0 -0046

# 施工単価表

 単第0 -0022 表

17小目 郑 政	VUUUUU	00100		早第0-0022 夜			
					1	式	当!
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
硬質塩化ビニル管							
VU 200	4	m					
VO 200	7	""					
TERRIF // パール 答							
硬質塩化ビニル管							
VU 150	4	m					
硬質塩化ビニル管							
VU 100	4	m					
10	'						
45°曲管							
40 四目		/🖂					
VU 150	2	個					
* * * 単位当たり * * *	1	式					
				_			

土砂等運搬

SPK25040002

単第0-0023 表

小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間有り 距離2.0km以下(1.5km超) 本工事1 当り 機械構成比: 26.52% 市場単価構成比: 標準単価: **労務構成比:** 61.90% 材料構成比: 11.58% 1,334.50000 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 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] MTPC00017T1 4t積級 26.52% 4t積級 MTPT00017T1 (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 61.90% 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 11.58% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 B=5 バックホウ山積0.28m3(平積0.2m3) A=2 小規模 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D=2 DID区間有り 距離2.0km以下(1.5km超) F=11

構造物とりこわし工(無筋構造物)

SDT00031

単第0 -0024 表

数量 1.000	単位 m3	単価	金額	備考		
	m3					
1						
'	式					
1	m3					
		B=1 機械施 D=1 時間的	制約なし			
						-
	1		1 m3 B=1 機械施	1 m3 B=1 機械施工	1 m3 B=1 機械施工	1 m3 B=1 機械施工

構造物とりこわし工(鉄筋構造物)

SDT00033

単第0 -0025 表

<u>養械施工</u>					1	m3	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
名称・規格など 昼間_鉄筋構造物【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=2 低騒音・低振動対策			B=1 機械施 D=1 時間的	制約なし			

舗装版破砕積込(小規模土工)

SPK25040018

単第0 -0026 表

				1	m2 当り
機械構成比: 20.13% 労務構成比:			90% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	1,747.0000
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)		MTPC00077
標準型・排2	20.13%		標準型・排2		MTPT00077
山積0.13/平積0.10m3			山積0.13/平積0.10m3		
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	71.97%				RTPT00006
			軽油パトロール給油		TTPC00013
蛭冲   パトロール給油,2~4KL積載車給油	7.90%		軽油ハトロール結油		TTPT00013
ハドロール約用,2~4NL傾取事約用	7.90%				117100013
   積算単価			<b>積算単価</b>		EP001
1307F T TIM			INST 1 IM		
A=1 -(全ての費用)					

殼運搬

SPK25040155

単第0 -0027 表

Co(無筋)構造物とりこわし DID区間有り 運搬距離3.3km以下(1.6km超) 1 m3 当り 機械構成比: 40.77% 労務構成比: 44.82% 材料構成比: 14.41% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1.263.9000

幾械構成比: 40.77%	44.82% 材	料構成比: 14.4	41% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	1,263.9000
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
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	40.77%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	44.82%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.41%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			<b>積算単価</b>		EP001
A=1 Co(無筋)構造物とりこわし C=2 DID区間有り E=1 -(全ての費用)			B=1 機械積込 D=14 運搬距離3.3km以下(1.6km超)		

SPK25040155

単第0-0028 表

頁0 -0052

殻運搬 Co(鉄筋)構造物とりこわし 当り DID区間有り 運搬距離14.4km以下(10.9km超)

	44.82% 材	料構成比: 14.4	11% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	3,001.80000
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
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]   10t積級   (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	40.77%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	44.82%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.41%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価 			積算単価 		EP001
A=2 Co(鉄筋)構造物とりこわし C=2 DID区間有り E=1 -(全ての費用)			B=1 機械積込 D=50 運搬距離14.4km以下(10.9km超)		

単第0 -0029 表

頁0 -0053

殻運搬 舗装版破砕 SPK25040155 DID区間有り 運搬距離3.5km以下(1.5km超) 当り

		料構成比: 16.0		0.00%	標準単価:	2,385.00000
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
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	44.05%		ダンプトラック[オンロー] 10t積級 (タイヤ損耗費及び補修	_		MTPC00018T1 MTPT00018T1
運転手(一般)	39.87%		運転手(一般)			RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	16.08%		軽油パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013
積算単価 			積算単価			EP001
A=3 舗装版破砕 C=2 DID区間有り E=1 -(全ての費用)				騒音対策不要,舗装版 ₃.5km以下(1.5km超)	厦15cm以下)	

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0 -0030 表

_ ; · · · · · · · · · · · · · · · · ·	-40 8.33% 材	· 料構成比: 75.9	本工事1 15% 市場単価構成比: 0.00%	1 標準単価:	m2 当 1,289.300
发祝傅成记: 3.72% 另扬楠成记: 1 代表機労材規格(積算地区)	6.33% 税 届成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)		
モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m	3.95%	TIM (ISSTED)	モータグレーダ 土工用・排2014 ブレード幅3.1m	1 194 (51030 000)	MTPC00176 MTPT00176
<賃>ロードローラ(マカダム) 質量10~12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.49%		ロードローラ [マカダム]質量10t~12t		KTPC00047 KTPT00047
<賃>タイヤローラ 質量13~14t 排出ガス対策型(2014年規制)普通・超低騒音	0.49%		<賃>タイヤローラ 質量13~14t		KTPC00074 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	2.16%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0-0030 表

当り 全仕上り厚100mm 1層施工 RC-40 本工事1 機械構成比: 5.72% 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: 75.95% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 単価(積算地区) 再生クラッシャラン クラッシャラン TTPC00008 TTPT00346 40 ~ 0mm 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=4 RC-40 -(全ての費用) D=1【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000\*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0 -0031 表

全仕上り厚100mm 1層施工 本工事1 当り RM-30 51.35% 市場単価構成比: 標準単価: 37.08% 材料構成比: 0.00% 637.83000 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) KTPC00074 <賃>タイヤローラ <賃>タイヤローラ 質量13~14t 0.99% 質量13~14t KTPT00074 排出ガス対策型(2014年規制)普通・超低騒音 その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 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0-0031 表 当り RM-30 全仕上り厚100mm 1層施工 本工事1 材料構成比: 51.35% 市場単価構成比: 標準単価: 37.08% 0.00% 637.83000 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 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 3.03% 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)

頁0 -0057

SPK25040244

単第0-0032 表

表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m以上3.0m以下 機械構成比: 1.62% 1層当り平均仕上厚50mm 14 97% 材料構成け: m2 当り **堙淮畄/**価・ 兴 教 掛 武 レ・ 02 /110/ 古坦肖师楼式比: 0 00% 1 012 70000

幾械構成比: 1.62% 労務構成比:		料構成比: 83.41%		0.00%	標準単価:	1,912.70000
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>アスファルトフィニッシャ(ホイール型)			アスファルトフィニッシャ			KTPC00059
舗装幅1.4~3.0m	1.04%		[ホイール型]			KTPT00059
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			舗装幅1.4~3.0m			
<賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式)		<u> </u>	<b>張動ローラ(舗装用)</b>			KTPC00009
質量3~4t	0.21%		[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			
<賃>タイヤローラ			タイヤローラ			KTPC00057
質量3~4t	0.19%		質量3~4t			KTPT00057
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音						
その他(機械)		3	その他(機械)			EK009
						21.000
普通作業員		\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	· 普通作業員			RTPC00002
	5.11%					RTPT00002
運転手(特殊)		j.	<b>重転手(特殊)</b>			RTPC00006
	3.49%					RTPT00006
特殊作業員		4	· 持殊作業員			RTPC00001
19/小厅未只	3.41%		· ////////////////////////////////////			RTPT00001
土木一般世話役		=	上木一般世話役			RTPC00009
	1.24%					RTPT00009
その他(労務)		3	その他(労務)			ER009

頁0 -0058

		Ŋ╚ <u></u> ┸-	干    1(1)			頁0 -0059
表層(車道・路肩部)	SPK2	25040244		単第0 -003	2 表	
		上厚50mm			1	m2 当り
			1% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	1,912.70000
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)	
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)	76.32%		[標準数量]平均仕上り厚	50mm		TTPT00284
, ,			-			
アスファルト乳剤(JISK2208)			アスファルト乳剤(JISK220			TTPC00026
アスファルト乳剤(浸透用)	6.78%		アスファルト乳剤(浸透用	月)		TTPT00026
PK-3プライムコート用			PK-3プライムコート用			
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	0.28%					TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)			EZ009
(± 66 W / T			イキ ケケ ハノ TT			
積算単価			積算単価			E9999
A=3 平均幅員1.4m以上3.0m以下			B=50 1層当り平:	均仕上り厚(mm)		
A=3	(20)		D=50 1僧ヨリギ E=2 PK-3	均江上リ厚(      )		
G=0   再主監社及アスファルドル日初   G=1   -	(20)		H=1 -			
- I=1 - (全ての費用)			Π=Ι -			
「三」 「生じの負用)	-					
【アスファルト混合物単価】						
1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト)	果合物単価(円	1)+各種割増合計值)				
1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)	о <u>ш</u> 10 — Іш (1 з					
·/a / / · 3 / · · · · · · · · · · · · · · ·						

頁0 -0059

		IJĿ	ᆚᆍᄤᄼ					頁0 -0060		
薬液注入工(二重管ストレーナ)	S0740		+	<u></u>		単第0 -0033 表	4	+	M/ 12	
複相方式 (2セット) 総削	孔長=50.4m 数量	単位		岸	 金額				当!	
土木一般世話役	0.144	人	- 半1叫		立识	1411	1*0.1443			
特殊作業員	0.433	人					3*0.1443			
普通作業員	0.289	人					2*0.1443			
地盤注入用薬液 溶液型無機瞬結タイプ	1,218.000	L								
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.289	日					2*0.1443			
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0.289	日					2*0.1443			
諸雑費	22	%				#09				
*** 単位当たり ***	1	本								
A=3 複相方式 (2セット) C=50.4 砂質土の削孔長(m) E=1218 1本当り注入量 (Qs)(L/本)			D=0 粘′	質土の削 性土の削 孔時間 (	孔長(m)					
G=0.5 土被り長 (L2)(m) I=1 総注入量:500kI以下			H=800 【F J=1 -	注入材	才料(L)					

S0740 <u>総削孔長= 5 1 . 9 m</u> 数量					単第0 -0034 表			
			<i>–</i>			4	本	714.14
	単位		<u>左岸</u> 価	金額		 備考		当!
0.148	人		IЩ	<b>31∠</b> 日∺		1*0.1477		
0.443	人					3*0.1477		
0.296	人					2*0.1477		
1,250.000	L							
0.296	日					2*0.1477		
0.296	日					2*0.1477		
22	%				#09			
1	本							
		B=0 D=0 F=18.6	粘性土(	カ削孔長(m)				
		H=800 J=1	【F】注 -	入材料(L)				
	0.148 0.443 0.296 1,250.000 0.296 0.296	0.148 人 0.443 人 0.296 人 1,250.000 L 0.296 日 0.296 日	0.148 人 0.443 人 0.296 人 1,250.000 L 0.296 日 0.296 日 1 本 B=0 D=0 F=18.6 H=800	0.148 人 0.443 人 0.296 人 1,250.000 L 0.296 日 0.296 日 1 本 B=0 隣質士の B=0 特性士の F=18.6 削孔時所 H=800 【F】注	0.148 人 0.443 人 0.296 人 1,250.000 L 0.296 日 0.296 日 22 % 1 本 B=0 礫質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) F=18.6 削孔時間 (T2)(分) H=800 【F】注入材料(L)	0.148 人 0.443 人 0.296 人 1,250.000 L 0.296 日 0.296 日 22 % #09 1 本 B=0 隣領土の削孔長(m) P=18.6 削孔時間 (T2)(分) H=800 【F】注入材料(L)	0.148 人	0.148 人 1*0.1477  0.443 人 3*0.1477  0.296 人 2*0.1477  1,250.000 L  0.296 日 2*0.1477  0.296 日 2*0.1477  22 % #09  1 本  B=0 機質土の削孔長(m) 円=18.6 削孔時間 (72)(分) 円=18.0 削孔時間 (72)(分) 円=18.0 【F】注入材料(L)

	ル巴.	工手阃仪			頁0 -0062
				単第0 -0035 表	
	<u> </u>		<b>△</b> <del>to</del>	1 (#.+z	当じ
<u> </u>	単1/1	単個	<u> </u>		
0.152	人			1*0.1515	
0.455	人			3*0.1515	
0.303	人			2*0.1515	
1,296.000	L				
0.303	B			2*0.1515	
0.303	日				
22	%			#09	
1	本				
		D=0 粘性土(	カ削孔長(m)		
		H=800 【F】注 J=1 -	入材料(L)		
	0.455 0.303 1,296.000 0.303 0.303	S0740 孔長=51.9m 数量 単位 0.152 人 0.455 人 0.303 人 1,296.000 L 0.303 日 0.303 日	社長=51.9m     左岸       数量     単位       0.152     人       0.455     人       1,296.000     L       0.303     日       22     %       1     本       B=0 (計社生)     日       D=0 (下18.6)     前孔時間       H=800     (下) 注	S0740   孔長=51.9m   左岸   数量   単位   単価   金額     0.152	S0740

	ルビ	5 <del> </del>	叫して				頁0 -	0063
			七岩		単第0 -0036 表	1	*	当じ
	単位	単		全額		 備老	<u> </u>	=:
0.172	人		IM.	W HX		1*0.1718		
0.515	人					3*0.1718		
0.344	人					2*0.1718		
1,488.000	L							
0.344	日					2*0.1718		
0.344	日					2*0.1718		
22	%				#09			
1	本							
		B=0 D=0 F=21.9	粘性土(	カ削孔長(m)				
		H=800 J=1	【F】注 -	入材料(L)				
	0.515 0.344 1,488.000 0.344 0.344	S0740 引孔長= 7 0 m 数量 単位 0.172 人 0.515 人 0.344 人 1,488.000 L 0.344 日 0.344 日	S0740 引孔長=70m 数量 単位 単 0.172 人 0.515 人 0.344 人 1,488.000 L 0.344 日 22 % 1 本 B=0 D=0 F=21.9 H=800	打長= 7 0 m 左岸 数量 単位 単価	S0740	YA   A   A   A   A   A   A   A   A   A	30740   単第0 -0036 表   1   1   2*0.1718   1   本	S0740

		IJĿ	╏┸ᆍ╙	単七く				頁0 -	0064
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削	S0740  孔長=56.9m			左岸		単第0 -0037 表	4	本	当じ
後 <u>相方式(2ピット) 総別</u> 名称・規格など	数量	単位			金額		 備考		<u>= = '</u>
土木一般世話役	0.173	人		Щ	717 日米		1*0.1731		
特殊作業員	0.519	人					3*0.1731		
普通作業員	0.346	人					2*0.1731		
地盤注入用薬液 溶液型無機瞬結タイプ	1,504.000	L							
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.346	日					2*0.1731		
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0.346	日					2*0.1731		
諸雑費	22	%				#09			
*** 単位当たり ***	1	本							
A=3 複相方式 (2セット) C=56.9 砂質土の削孔長(m) E=1504 1本当り注入量 (Qs)(L/本)			B=0 D=0 F=21.9	粘性土d	カ削孔長(m) カ削孔長(m) 間 (T2)(分)				
G=0.5 土被り長 (L2)(m) I=1 総注入量:500kI以下			H=800 J=1	【F】注 -	入材料(L)				

<del></del>		ルじ	╏┸ᆍ┉ィ	. <				頁0 -	0065
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削	S0740  孔長=39.6m		-	与岸		単第0 -0038 表	1	本	当じ
<u> </u>	<u>                                     </u>	単位		ᄀᄺ	 金額		<u> </u> 講考		='.
土木一般世話役	0.142	人	十一		AV. FIX	77	1*0.142		
特殊作業員	0.426	人					3*0.142		
普通作業員	0.284	人					2*0.142		
地盤注入用薬液 溶液型無機瞬結タイプ	1,190.000	L							
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.284	日					2*0.142		
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0.284	日					2*0.142		
諸雑費	22	%				#09			
* * * 単位当たり * * *	1	本							
A=3 複相方式 (2セット) C=39.6 砂質土の削孔長(m) E=1190 1本当り注入量 (Qs)(L/本)			D=0 粘	性土の	D削孔長(m) D削孔長(m) 引 (T2)(分)				
G=0.5 土被り長 (L2)(m) I=1 総注入量:500kI以下					入材料(L)				

		ルピー	┸╌┼┼	425				貝0 -	.0066
薬液注入工(二重管ストレーナ)	\$0740			,		単第0 -0039 表			.1
复相方式 (2セット) : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	総削孔長=51.9m	22/ /2-	224 /	<u> 右岸</u>	· ◆		1	本	当じ
名称・規格など   土木一般世話役	数量	単位	単作	Щ	金額		備考		
工术一般也品位 	0.149	人					1*0.1489		
	00								
特殊作業員	0.447						0 * 0 . 4 4 0 0		
	0.447	人					3*0.1489		
普通作業員									
	0.298	人					2*0.1489		
地盤注入用薬液									
溶液型無機瞬結タイプ	1,264.000	L							
	,								
ボーリングマシン 油圧式	0.298	日					2*0.1489		
田圧式 5.5kW級	0.298						2 0.1469		
薬液注入施工機器									
薬液注入ポンプ	0.298	日					2*0.1489		
<u>吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa</u> 諸雑費						#09			
四小年史	22	%				#00			
* * * 単位当たり * * *	1	本							
十世当たり	'	4							
A=3 複相方式 (2セット)			B=0	礫質土(	D削孔長(m)				
C=51.9 砂質土の削孔長(m) E=1264 1本当り注入量 (Qs)(L/本)			D=0 F=18.6	粘性土(	<b>り削孔長(m)</b> 罰 (T2)(分)				
E=1264 1本当り注入量 (Qs)(L/本) G=0.5 土被り長 (L2)(m)			r=18.6 H=800	<u> </u>	<u>11 (12)(分)</u> 入材料(L)				
I=1 総注入量:500kl以下			J=1	-	.) (1/3 /1·1 (L)				

薬液注入工(二重管ストレーナ) 単第0-0040 表 S0740 総削孔長=51.9m 複相方式 (2セット) 右岸 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 0.147 1\*0.1469 特殊作業員 人 3\*0.1469 0.441 普通作業員 0.294 人 2\*0.1469 地盤注入用薬液 溶液型無機瞬結タイプ 1,240.000 L ボーリングマシン 油圧式 0.294 日 2\*0.1469 5.5kW級 薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 0.294 日 2\*0.1469 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa 諸雑費 #09 22 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 本 1 複相方式 (2セット) 礫質土の削孔長(m) A=3 B=0 砂質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) C=51.9E=1240 1本当り注入量 (Qs)(L/本) F=18.6 削孔時間 (T2)(分) G=0.5 土被り長 (L2)(m) H = 800【F】注入材料(L) 総注入量:500kl以下 I=1 J=1

	ルビ	5 <u></u>	単して				頁0 -	-0068
			左岸		単第0 -0041 表	1	*	当じ
	単位	当		全額		 	<u> </u>	=:
0.173	人		т	30 HX		1*0.1728		
0.518	人					3*0.1728		
0.346	人					2*0.1728		
1,500.000	L							
0.346	日					2*0.1728		
0.346	日					2*0.1728		
22	%				#09			
1	本							
		B=0 D=0 F=21.9	粘性土(	カ削孔長(m)				
		H=800 J=1	【F】注 -	入材料(L)				
	0.518 0.346 1,500.000 0.346 0.346	S0740  孔長=70m 数量 単位 0.173 人 0.518 人 0.346 人 1,500.000 L 0.346 日 0.346 日	S0740   孔長= 7 0 m 数量 単位 単 0.173 人 0.518 人 0.346 人 1,500.000 L 0.346 日 22 % 1 本 B=0 D=0 F=21.9 H=800	孔長= 7 0 m	S0740   打長= 7 0 m	S0740   孔長= 7 0 m	S0740   単第0 -0041 表   1 表	S0740   単第0 -0041 表

		IJĿ	<u> </u>	叫して				貝0 -	-0069
薬液注入工(二重管ストレーナ)	\$0740					単第0 -0042 表			.1
複相方式 (2セット)	総削孔長=61.2m	W /1		右岸	A +T		1		当!
名称・規格など	数量	単位	単	.価	金額		備考		
土木一般世話役	0.171	人					1*0.1714		
特殊作業員	0.514	人					3*0.1714		
普通作業員	0.343	人					2*0.1714		
地盤注入用薬液溶液型無機瞬結タイプ	1,484.000	L							
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.343	日					2*0.1714		
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0.343	日					2*0.1714		
諸雑費	22	%				#09			
*** 単位当たり ***	1	本							
A=3 複相方式 (2セット) C=61.2 砂質土の削孔長(m) E=1484 1本当り注入量 (Qs)(L/本)			B=0 D=0 F=21.9	粘性土(	D削孔長(m) D削孔長(m) 間 (T2)(分)				
G=0.5 土被り長 (L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=800 J=1	【F】注 -	入材料(L)				
			1		1				

薬液注入工(二重管ストレーナ) S0740 単第0-0043 表 複相方式 (2セット) 総削孔長=93.5m 左岸 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 0.143 1\*0.1429 特殊作業員 0.429 人 3\*0.1429 普通作業員 0.286 人 2\*0.1429 地盤注入用薬液 溶液型無機瞬結タイプ 1,094.000 L ボーリングマシン 油圧式 0.286 日 2\*0.1429 5.5kW級 薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 0.286 日 2\*0.1429 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa 諸雑費 #09 22 \* \* \* 単位当たり \* \* \* 本 1 複相方式 (2セット) 礫質土の削孔長(m) A=3 B=0 C=93.5 砂質土の削孔長(m) D=0 粘性土の削孔長(m) 削孔時間 (T2)(分) E=1094 1本当り注入量 (Qs)(L/本) F=22.3G=1.7土被り長 (L2)(m) H = 800【F】注入材料(L) 総注入量:500kl以下 I=1 J=1

		ルじ	▗┸╼╙	単たく				頁0 -	.0071
薬液注入工(二重管ストレーナ) 複相方式 (2セット) 総削	S0740 孔長=65.1m			右岸		単第0 -0044 表	4	本	当じ
接相力式(2ピット) 総削 名称・規格など	<u> </u>	単位			金額		 備考	<u> </u>	<u>=='-</u>
土木一般世話役	0.130	人	+	. јщ	717 日兴		1*0.1302		
特殊作業員	0.391	人					3*0.1302		
普通作業員	0.261	人					2*0.1302		
地盤注入用薬液 溶液型無機瞬結タイプ	1,094.000	L							
ボーリングマシン 油圧式 5.5kW級	0.261	日					2*0.1302		
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0.261	日					2*0.1302		
諸維費	22	%				#09			
*** 単位当たり ***	1	本							
A=3 複相方式 (2セット) C=65.1 砂質土の削孔長(m) E=1094 1本当り注入量 (Qs)(L/本)			B=0 D=0 F=15.5	粘性土C	カ削孔長(m) カ削孔長(m) 間 (T2)(分)				
G=0.3 土被り長 (L2)(m) I=1 総注入量:500kl以下			H=800 J=1	【F】注 -	入材料(L)				

#### 軽量鋼矢板建込工(両側分)

SG1D0033001

単第0 -0045 表

至里朔大似连心上(凹凹刀)	20 ID0033	0001			単第0 -0045 校 1
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	
土木一般世話役	2.8	人			
特殊作業員	2.8	人			
普通作業員	8.4	人			
機-01_バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3)	13.4	時間			単第0-0046 表
諸雑費	1	式			
1m当り(計/100m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
A=3 山積0.28m3			B=4 掘削深	3.0m以下	

機-01\_バックホウ運転

SM0102020

単第0 -0046 表

。	<u> </u>	2m3)			<del>事物。-0040 </del> 28	時間	当
<u> </u>	数量	単位	単価	金額	備考	31-3	
運転手(特殊)	0.17	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	5.90	L					
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.28/平積0.2m3	1.00	時間					
者雑費	1	式					
* * * 単位当たり * * *	1	時間					
A=3 113_標準型 排2 C=0.17 運転労務数量(人/時間) E=0 機械損料数量			B=1 山積0.2 D=5.9 燃料消	28m3(平積0.2m3) 費量(L/時間)			

#### 軽量鋼矢板引抜工(両側分)

SG1D0033002

単第0 -0047 表

	144.		\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	A +T	
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	1.0	人			
特殊作業員	1.0	人			
普通作業員	3.0	人			
<作>トラッククレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊,オペレータ付	1.1	B			
諸雑費	1	式			
1m当り(計/100m)					
* * * 単位当たり * * *	1	m			
A=1 TC4.9t 吊			B=4 掘削深	3.0m以下	

#### 土留支保工(軽量金属支保工)

SG1D0033008

単第0 -0048 表

F-46 1-15 1-15	10 m	112.23	\\\\ /***	A +-		1 m	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備者	<b>与</b>	
土木一般世話役	1.2	人					
特殊作業員	1.2	人					
普通作業員	3.6	人					
諸雑費	1	式					
1m当り(計/100m)							
* * * 単位当たり * * *	1	m					
A=1 設置 C=1 水圧式パイプサポート H=1 -			B=2 設置段数 D=1 - L=1 -	<b>效 2段(掘削深3.5m以</b>	<b>下</b> )		

土留支保工(軽量金属支保工)

SG1D0033008

単第0 -0049 表

ク粉・坩圾かじ	数量	単位	単価	金額		1 備考	m	当じ
名称・規格など 土木一般世話役		早1世	- 早1川	並积				
上个一放巴祜仅	1.0	人						
	1.0							
特殊作業員								
17.7/17来只	1.0	人						
	1.0							
普通作業員								
	3.0	人						
諸雑費								
	1	式						
1m当り(計/100m)								
alcalada W ANI/ F 10 alcalada								
* * * 単位当たり * * *	1	m						
A O 拉h士			D O ÷A罕fAi	版 OFA/根部に図り FmlVl	T\			
A=2 撤去 C=1 水圧式パイプサポート			B=2 設置段第	效 2段(掘削深3.5m以	· <b>r</b> )			
(二) 水圧式パイプリホート								

仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬

S1000007

単第0 -0050 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
		—			単第0-0051 表
- T - C - C - C - C - C - C - C - C - C	1.000	式			, ,,,,,
製品長 12m以内 運搬質量 24.6t	1.000				
表面及 12111次 PS					
-1&					
 込み,取卸しに要する費用					単第0-0052 表
	1.000	式			,,,,,
· * * 単位当たり * * *	1	式			
			D 4 40N		
A=4.7 運搬距離(km) C=1 -			B=1 12m以内		
			D=1 -		
E=24.6 運搬質量(t)			F=1 -		
H=1 - 基地積込み・取卸し,現場積込	み・取卸し		J=1 -		

基本運賃

S1000009

単第0 -0051 表

<u> </u>	製品長 12m以内 運掘	般質量 24.	<u>6</u> t		1 <u> </u>					
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考					
基本運賃	1.000	式			直接経費の対象外					
t当り基本運賃	24.600	t								
* * * 単位当たり * * *	1	走								
A=1 基本運賃 C=1 12m以内			B=4.7 運搬距 D=24.6 運搬質量	離(km) 量(t)						

積込み,取卸しに要する費用

S1000009

単第0 -0052 表

						1 式	当じ
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		i考	
仮設材積込み費(基地)							
,	24.600	t					
仮設材取卸し費(現場)							
	24.600	t					
	24.000						
仮設材積込み費(現場)							
以政例俱应07县(坑场)	24.600	t					
	24.600	L					
仮設材取卸し費(基地)							
	24.600	t					
* * * 単位当たり * * *	1	式					
A=5 積込み,取卸しに要する費用			D=24.6 運搬質量	量(t)			
K=1 基地積込み・取卸し,現場積込み	・取卸し						
					1		
		I					

レベル 1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数	_ 量	摘 要
工事区分	工 種	種 別	細 別	規 格	丰四	数量		一一一一
	雨水きょ布設工							
		ボックスカルバ・						
			1400×1400		本	39. 0		
			1400 × 1400	横引き工法	m	57. 0		
			底版モルタル	C: S = 1:2	m3	1. 9		
			基礎コンクリート	$\sigma$ ck = 18N/mm2	m3		t=20cm	
	1				_			-
			基礎コンクリート型枠	無筋	m2		t=20cm	
	-		基礎砕石		m2		t=20cm	-
				D13 突出長=200mm	本	60. 0		
			巻立コンクリート	$\sigma$ ck = 18N/mm2	m3	2. 2		
			同上型枠		m2	11. 9		
			間詰コンクリート	$\sigma$ ck = 18N/mm2	m3	0. 1		
			同上型枠		m2	0. 4		
			レール	H-100 × 50 × 5 × 7	m	114. 0		
			ベアリング	φ11 360個/m	m	114. 0		
			ガイド	PL-22 × 50 × 1400	本	64. 0		1
				PL-22 × 50 × 1100	本	20. 0		
				PL-22×50× 800	本	16. 0		+
	+			1 - 22 ~ 30 ~ 000	4	10.0		+
			4.000 FF	FDD#II	***			1
		フラップゲート		FRP製	箇	5. 0		-
		塩ビ管	VU φ 200	桝-BOX	m	4. 0		1
			VU φ 150	切替え−桝	m	4. 0		1
			VU φ 100	切替え-BOX	m	4. 0		
			45曲管 φ150		個	2. 0		
		マンホール蓋		φ600 密閉式、転落防止付 t-14	個	1		
		調整リング		φ 600 h=100	個	1		
		マンホール用足	L 掛全物	W300	個	3		
		(2/1, 72/1172)	1 <u>17</u> 17)			0		
	1	HEILER (DOO)	11200 WMC == \					+
		U型側溝 (B300×	H300 縦断用)	Dana - Hana		00.4		
				B300 × H300	m	68. 4		
		集水桝						
			1号集水桝		箇所	6. 0		
		掘削工						
			掘削	ボックスカルバート BHO. 28m3	m <sup>3</sup>	181		
			掘削	側溝 BHO. 28m3	m <sup>3</sup>	20		
		埋め戻し	1)	砂	m <sup>3</sup>	88		
		140000	2	流用土 タンパ締固め	m <sup>3</sup>	11		
		<b>建十加</b> 理 〒	残土処理		m m <sup>3</sup>	141		+
	1	残土処理工		土砂				+
		愽宣物取壊しエ 	無筋コンクリート		m <sup>3</sup>	14. 6		1
	1		同上処分工	2. 3t/m3	t	33. 6		1
	1		鉄筋コンクリート		m <sup>3</sup>	23. 2		
			同上処分工	2.5t/m3	t	58. 0		1
	土留め							
		軽量鋼矢板建込						
			軽量鋼矢板建込引抜工	H=3. Om	m	61. 5		24t, 13日
		土留め支保工						
			軽量金属支保工	W=2.5、2段	m	61. 5		1.5t,13日
			軽量金属支保工	W=2.5、1段	m	61. 5		盛替え1回
	薬液注入工		T			01. 0		
	未収准八上				-	1 ^		20 🗆
	A+ 1+	薬液注入工			式	1.0		28日
	舗装				$\vdash$			1
			As舗装版掘削積込	t=0.05m	m2	47. 9		1
			同上処分工		m3	2. 4		
			アスファルト舗装工	再生密粒度 t=0.05m	m2	134. 7		
			上層路盤	RM30 t=10	m2	134. 7		
	1		<b>工 层 吹 舩</b>	RC40 t=10	o	134. 7		
			下層路盤	IN040 L-10	m2	104. /		I

		ボックスカルバ	<u></u>	数量詞	计算書	
名 称	品 種	規格	単位	数量	重量(kg)	備考
IBボックスカルハ゛ート	T-25	$1400 \times 1400 \times 2000$	本	15	W=4540kg	標準
ベアリング横引き工 法		$1400 \times 1400 \times 2000$	本	1	W=4540kg	No. 14 マンホール孔 φ 600
緻密コンクリート		$1400 \times 1400 \times 2000$	本	1	W=4540kg	No. 19 左開口φ250
		$1400 \times 1400 \times 2000$	本	1	W=4540kg	No. 23 右開口φ250
		$1400 \times 1400 \times 2000$	本	1	W=4540kg	No. 30 右開口φ250
		$1400 \times 1400 \times 2000$	本	1	W=4540kg	No. 34 右開口φ250
		$1400 \times 1400 \times 2000$	本	1	W=4540kg	No. 40 左開口φ150
		$1400 \times 1400 \times 1505$	本	1	W=3405kg	No. 12 左右開口□300
		$1400 \times 1400 \times 1264/1370$	本	1	W=2990kg	斜切・凹無・連結金具付 No. 15
		1400×1400×901/1006	本	1	W=2170kg	斜切・凹凸無・差筋付 No. 16
		$1400 \times 1400 \times 982$	本	1	W=2230kg	短尺·凸無·差筋付 No. 17
		$1400 \times 1400 \times 1012/952$	本	1	W=2230kg	斜切・凹無・連結金具付 No. 21
		1400×1400×1573/1513	本	1	W=3510kg	斜切・凸無・連結金具付 No. 22
		$1400 \times 1400 \times 1605/1484$	本	1	W=3510kg	斜切・凹無・連結金具付 No. 26
		$1400 \times 1400 \times 1093/973$	本	1	W=2350kg	斜切・凸無・連結金具付 No. 27
		$1400 \times 1400 \times 955/1113$	本	1	W=2350kg	斜切·凹無·差筋付 No. 32
		$1400 \times 1400 \times 1164 / 1322$	本	1	W=2830kg	斜切・凸無・差筋付 No. 33
		$1400 \times 1400 \times 1206/1279$	本	1	W=2820kg	斜切・凹無・連結金具付 No. 37
		1400×1400×1503/1575	本	1	W=3500kg	斜切・凸無・連結金具付 No. 38
		$1400 \times 1400 \times 1576/1503$	本	1	W=3500kg	斜切・凹無・連結金具付 No. 42
		$1400 \times 1400 \times 1529 / 1457$	本	1	W=3390kg	斜切・凸無・連結金具付 No. 43
		$1400 \times 1400 \times 1512/1474$	本	1	W=3390kg	斜切・凹無・連結金具付 No. 45
		1400×1400×1012/ 974	本	1	W=2260kg	斜切・凸無・連結金具付 No. 46
		1400×1400×1007/ 979	本	1	W=2260kg	斜切·凹無·連結金具付 No. 48
		1400×1400× 861/ 833	本	1	W=1930kg	斜切·凸無·連結金具付 No. 49
		合 計	本	39		

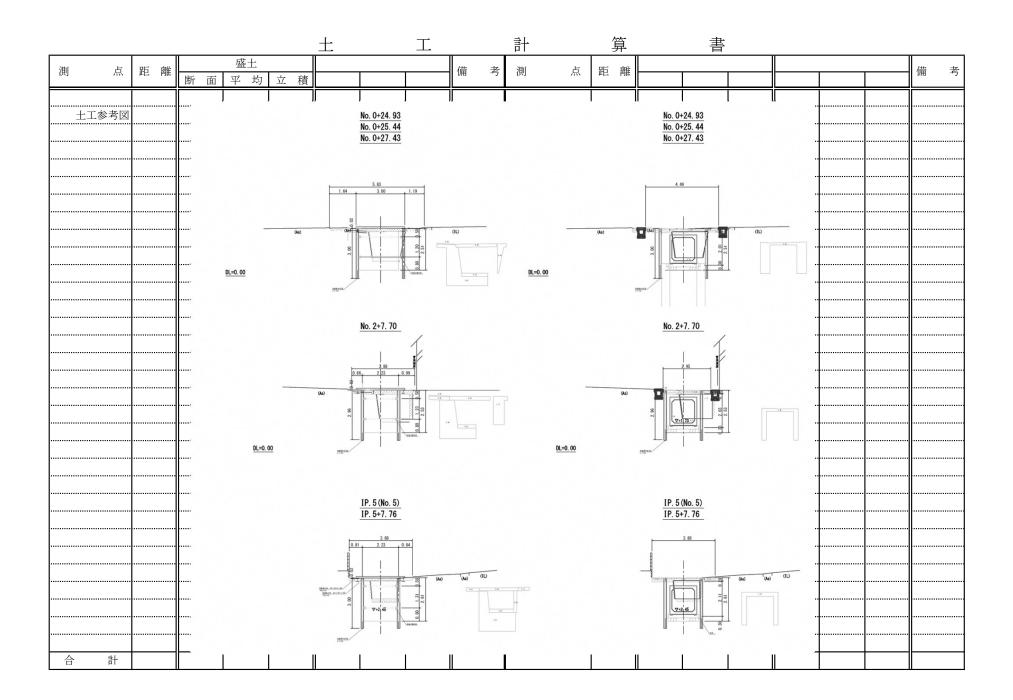
	数量	計算書		
名 称	規格	計算式	単位	数量
ボックスカルバート布設工	ボックスカルバート横引き工法	L=43. 50+13. 50	m	57. 0
底版モルタル	C:S = 1:2	1. 660*0. 020*57	m3	1. 9
基礎コンクリート	$\sigma$ ck = 18N/mm2	2. 230*0. 200*57	m3	25.4
基礎コンクリート型枠	無筋	0. 200*2*57	m2	22.8
基礎砕石	t=200mm	2. 230*57	m2	127.1
差筋アンカー	D13 突出長=200mm	30+30	本	60.0
巻立コンクリート	σ ck = 18N/mm2	(2. 260*2. 000- 1. 660*1. 700)*((0. 650+0. 688)/2)+ (2. 260*2. 000- 1. 660*1. 700)*((0. 639+0. 600)/2)	m3	2.2
同上型枠		(2. 260*2. 000- 1. 660*1. 700) *2+((0. 650+0. 688) /2 )*2. 000*2+(2. 260*2. 000- 1. 660*1. 700) *2+((0. 639+0. 600) /2 )*2. 000*2	m2	11.9
間詰コンクリート	σck = 18N/mm2	(1.660*1.700- 1.400*1.400+0.150*0.150/2*4)*(( 0.050+0.088)/2)+(1.660*1.700- 1.400*1.400+0.150*0.150/2*4)*(0 .039/2)		
同上型枠		(0. 150*1. 414*4+1. 400*3)*((0. 050 +0. 088)/2)+(0. 150*1. 414*4+1. 400	m3	0.1
		*3)*(0.039/2)	m2	0.4
レール	H-100 × 50 × 5 × 7	57*2	m	114.0
ベアリング	φ11 360個/m	57*2	m	114.0
ガイド	PL-22 × 50 × 1400	32*2	本	64.0
	PL-22 × 50 × 1100	10*2	本	20.0
	PL-22 × 50 × 800	8*2	本	16.0
			7*	10.0
フラップゲート	<i>φ</i> 200用	FRP製	——— 笛	5.00
 塩ビ管	VU φ 200	桝−BOX	m	4.00
	VU φ 150	切替え-桝	m	4.00
	VU φ 100	切替え-BOX	m	4.00
	45曲管 φ150		 個	2.00
				2.00
マンホール蓋	$\phi$ 600 密閉式、転落防止付	t-14	個	1.00
調整リング	φ 600 h=100		個	1.00
マンホール用足掛金物	W300		個	3.00
			I	5.00

土工集計

土工集計										
名	称		計	•	算		小計	計	単位	合計
15361 —									_	
掘削工	0.28m3						180.50		m3	181
埋戻し工①		砂					87.70		m3	88
埋戻し工②	タンバ						10.70		m3	11
残土処理	土砂	V=0152.6	6-(10.7)-	÷0.9		140.71		m3	141	
						1				
		1								

土 工 計 算 書

			II		. 1	<u> </u>				μι		<del>) ) '</del>	п						
測	点	距離	掘	削(土砂	)		えし (土石		備考	測	点	距離	コンクリ	ート取壊し		コンクリ		ノ(鉄筋)	備考
193	777		断面	平 均	立 積	断 面	平 均	立積	畑 今	快り	\tag{\tau}	₩C. 門由	断 面	平 均	立積	断 面	平 均	立 積	URI 75
		_										_	ĺ						-
	+ 21.90	_	3. 05			2. 42					+ 24.93	_	0.32			0.48			[
NO. 0	+ 25.44	3. 5	3. 05	3. 05	10.8	2.42	2. 42	8. 6		NO. 0	+ 25.44	0.5	0.32	0.32	0. 2	0.48	0.48	1.7	
NO. 0	+ 27.43	2.0	3. 05	3. 05	6. 1	2.42	2. 42	4.8		NO. 0	+ 27.43	2.0	0.32	0. 32	0.6	0.48	0.48	1.0	
NO. 2	+ 7.70	18. 1	3. 09	3. 09	55. 8	1. 36	1. 36	24. 6		NO. 2	+ 7.70	18. 1	0. 23	0. 23	4. 2	0. 58	0. 58	10.5	
IP. 5	0.00	20.0	3. 27	3. 18	63. 7	1. 53	1. 45	29. 0		IP.5	0.00	20.0	0.72	0.48	9. 6	0.42	0. 50	10.0	
IP. 5	+ 7.10		3. 27			1. 53				IP.5	+ 7.76	7. 76	0.72			0.42			
IP. 5	+ 20.60	13.5	3. 27	3. 27	44. 1	1.53	1. 53	20. 7		IP.5	+ 7.76	7. 76							
<u> </u>																			
<u> </u>																			
<u> </u>																			
													1						
合	計	57. 1			180.5			87. 7							14. 6			23. 2	
				削(土砂		埋戻	し② (土		供 耂	SHil		DE 肉化			14. 6			23. 2	(供 · 土
合	計 点	57.1 距離		削(土砂 平 均	)			砂)	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均	立 積	備考
測	点				)			砂)	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
測	点	距離			)			砂)	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
測 NO. 0	点				)			砂)	備考	測	点	距離	断面	平均		断 面	平均		備考
測 NO. 0 NO. 0	点 + 24.93 + 25.44	距離			)			砂)	備 考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
測 NO. 0 NO. 0 NO. 0	点 + 24.93	距 離 - 0.5			)			砂)	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00	距 離 - 0.5 2.0			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断 面	平均		断面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70	距 離 - 0.5 2.0 18.1			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	+ 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00	距 離 - 0.5 2.0 18.1			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00 + 7.10	距 離 - 0.5 2.0 18.1 20.0			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00 + 7.10	距 離 - 0.5 2.0 18.1 20.0			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00 + 7.10	距 離 - 0.5 2.0 18.1 20.0			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00 + 7.10	距 離 - 0.5 2.0 18.1 20.0			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断面	平均		断面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00 + 7.10	距 離 - 0.5 2.0 18.1 20.0			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断面	平均		断 面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00 + 7.10	距 離 - 0.5 2.0 18.1 20.0			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断面	平均		断 面	平均		備考
NO. 0 NO. 0 NO. 0 NO. 2 IP. 5	点 + 24.93 + 25.44 + 27.43 + 7.70 0.00 + 7.10	距 離 - 0.5 2.0 18.1 20.0			)	断面	平均	砂) 立 積	備考	測	点	距離	断 面	平均		断面	平均		備考



			間	オ		<u> </u>		<u> </u>		<u>р</u>							II 74 48			
測	点	距離	舗	i装取り壊	し	舗装理	取り壊し	(m3)	備	考	測	点	距離		舗装工			路盤工		備考
側	点	上	長さ	平均	面積	厚	平均	立積	11/11	45	側	尽	上	長さ	平均	面積	長さ	平均	面積	1 1/11 /5
		_							İ								Ì			
NO. 0	+ 21.90	_	2. 30	<b>†</b>		0.05					NO. 0	+ 21.90	_	4. 79			<b> </b>	<b>†</b>		<b> </b>
	+ 25.44	3. 5	2. 30	2.30	8. 1	0. 05		0.41	<b> </b>			+ 25.44	0. 5	4. 79	4. 79	17. 0	<b> </b>	<del> </del>	17.0	<b> </b>
	+ 27.43	2. 0	2. 30	2.30	4. 6	0. 05		0. 23	<b> </b>			+ 27.43	2.0	4. 79	4. 79	9. 5			9. 5	<b> </b>
	+ 7.70	18. 1	1. 25	1. 25	22. 6	0.05		1. 13	<b> </b>			+ 7.70	18. 1	2.84	2. 84	51. 3			51. 3	<b> </b>
	0.00	20. 0	0.00	0.63	12. 6	0.05		0. 63				0.00	20. 0	2. 84	2. 84	56. 9	<b> </b>		56. 9	<b> </b>
					12.0				<b> </b>		11.0		20.0		2.01		<b> </b>	<del> </del>		<b> </b>
				<del> </del>					<b> </b>								<b> </b>	<b></b>		<b> </b>
				<b></b>					<b> </b>								<b> </b>			<b> </b>
				<b></b>					<b> </b>								<b> </b>			<b> </b>
				<b></b>													<b> </b>	<b></b>		<b> </b>
				<del> </del>					<b> </b>								<b> </b>	<del> </del>		<b> </b>
									<b> </b>											<b> </b>
									<b> </b>											<b> </b>
				<b></b>					<b> </b>								<b> </b>			<b> </b>
合	計	43. 6			47. 9			2.4								134. 7	╢──		134. 7	1
	ы	10.0			11.5		<u> </u>	2. 1	<b> </b>						<u> </u>	101.1	<b> </b>	ļ	101.1	1
測	点	距離	断面	平均	立積	断面	平均	立積	備	考	測	点	距離		平均	立	断面	平均	立積	備考
			БЛ Ш	T 20	立 復	ы ш	T 70	立 傾						ру ш	T 70	立 傾	<u>ы</u> ш	T 70	立 復	1
				<del> </del>					<b> </b>								<b> </b>			<b> </b>
				<b></b>					<b> </b>								<b> </b>	<del> </del>		
				<b></b>													<b> </b>	<b></b>		<b> </b>
				<b></b>					<b> </b>								<b> </b>	<b></b>		<b> </b>
				<del> </del>			ļ		<b> </b>						·····		<b> </b>	<del> </del>	·	<b> </b>
				<del> </del>													<b> </b>	<del> </del>		<b> </b>
				<del> </del>			·····								·····		<b> </b>	<del> </del>		<b> </b>
				<del> </del>													<b> </b>	<del> </del>		
																	l	<b></b>		
																	l	ļ		
				<b>†</b>			·····								·····		<b> </b>	<b></b>		l
				<b></b>			·····		<b> </b>		l						<b> </b>	<b></b>		
				†					II								II	<del> </del>		l
	計								1		<del>                                     </del>			l <del></del>	<b>-</b>	<b>-</b>	1	<b>†</b>	t	1
合	äΤ		II	1		I	1		II					II			II			II

			管	布	設		留 削機種					) 工事	事	
路	人	人 孔	掘削	平均	軽量銀		(W=					支保工		
線	孔番	間 延 長	深 下流側 上流側	掘削深	m L-2.00					1段	2段	3段		
名	号	m	工·加東 m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m
大平川		57.00		2.55	0.00	0.00	57.00	0.00	0.00	0.00	57.00	0.00		
捨梁Co		57.00								57.00				
	計	114.00			0.00	0.00	57.00	0.00	0.00		57.00	0.00	0.00	0.00
										1段支	保工	=	0.00	m
										2段支	保工	=	57.00	m
										3段支	保工		0.00	

側溝 布設工										
名 和	<b>Ţ</b>		計		算		小計	計	単位	合計
U型側溝 布設工										
	右岸	L=10.20	)+20.23+1	.94			32.37			
	左岸	L=17.80	)+18.24				36.04			
							68.41		m	68.4
						I				
10 161	10 161		( 1							
掘削	掘削	=0.565*0	).52*(68.4)	)			20.10		m3	20.1
1号集水桝A	設置	N=	6.00				6		箇所	6
フラップゲート	$\phi$ 200	n=4					4.00		箇所	4.00
	φ150						7.00		箇所	7.00
	$\phi$ 100	n=2					2.00		箇所	2.00
					1	1				
		<u> </u>							<u> </u>	

U型側溝(B300×H300 縦脚 数

数 量 計 算 書

10m 当り

名 称	規格•寸法	単位	数量	計(	算	式		略図
基礎砕石	RC-40 t=100	$m^2$	4.60	$0.46 \times 10.00$		=	4.600	
敷モルタル	1:3	$m^3$	0.11	$0.03 \times 0.36 \times 10.00$		=	0.108	
落ちふた式U形側溝	B300×H300 L=2.0m/個 3種 車道用	個	5.00	10.00 ÷ 2.00		=	5.000	520
								落ちふた式U形側溝 110 300 110 コンクリート蓋または
								グレーチング蓋(車道用)
								300 95 300 95 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 35 320 320 35 320 320 320 320 320 320 320 320 320 320
コンクリート蓋	300用 L=0.5m/枚 3種 車道用	枚	19.00	$(20.00-1.00) \div 0.5 \div$	÷2	=	19.000	
グレーチング蓋	落ちふた式U形側溝300用 L=1.0m/枚 細目	枚	0.50	$1.00 \div 20.00 \times 10.00$		=	0.500	数モルタル(1:3)
								基礎砕石 RC-40
								460

			1 .5 / (-/.	3 · p 1			<i></i>	
名 称	規格•寸法	単位	数量	計	算	式		略図
0	0	0						平面図
基礎砕石	RC-40 t=100	$m^2$	0.72					
桝ベース	300×300用	基	1.00					内空300×300用
インバートコンクリート	小型構造物 σ ck=18N/mm <sup>2</sup>	$m^3$	0.01					
集水桝	110°開閉タイプ B300×L300×H800	組	1.00	230kg/個				
グレーチング蓋	T-25(受け枠共)細目 内空300×300用	組	1.00					110 300 110
								1550
								正面図_
								520 →
								グレーチング蓋 T-25 (受け枠共) 細目 内空300×300用 「
土工								
床 掘	機械 土砂	$\mathrm{m}^3$	1.8	1.55×1.15×1.00		=	1.783	750
基面整正	土砂	$m^2$	0.5	$0.72 \times 0.72$		=	0.518	
埋戻	種別D			1.783 - {0.72×0	).72×0.	.10+0.62×	0.62×0.10+	IB
		$\mathrm{m}^3$	1.5	$0.52 \times 0.52 \times (0.80 -$	0.25)	=	1.544	50 620 50 720 基礎砕石 RC-40
								1550

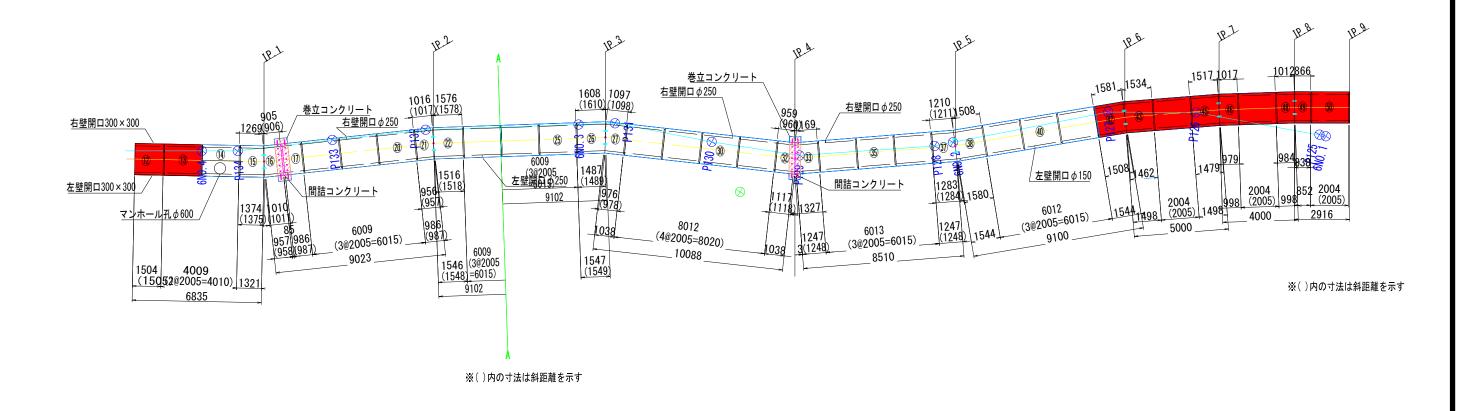
# 参考図

-普通河川大平川河川改良工事-

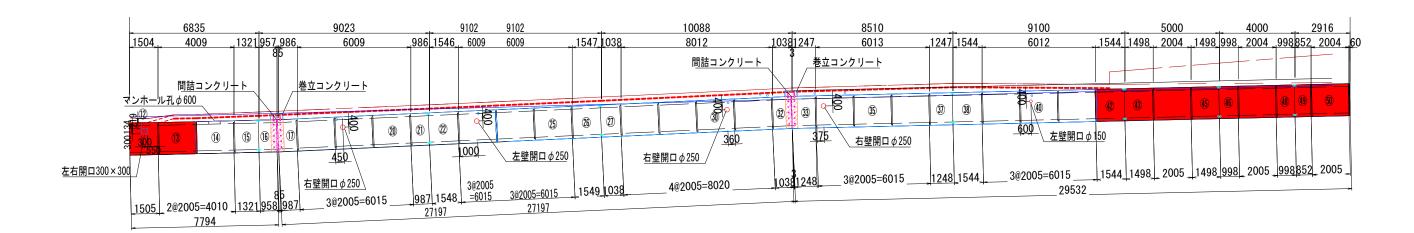
図面	番号	参:	考0	1	縮	尺	1	/1	00
エ	種	***	可丿	[[	改	良	I	事	
種	別	ボックスオ	bμν°−	· 参	考割化	寸図		番号	/
路線	名		大	平		]			
工事	箇所		原	市	长崎	奇地	内		
		Ξ		F	Į.	ī	方 「		

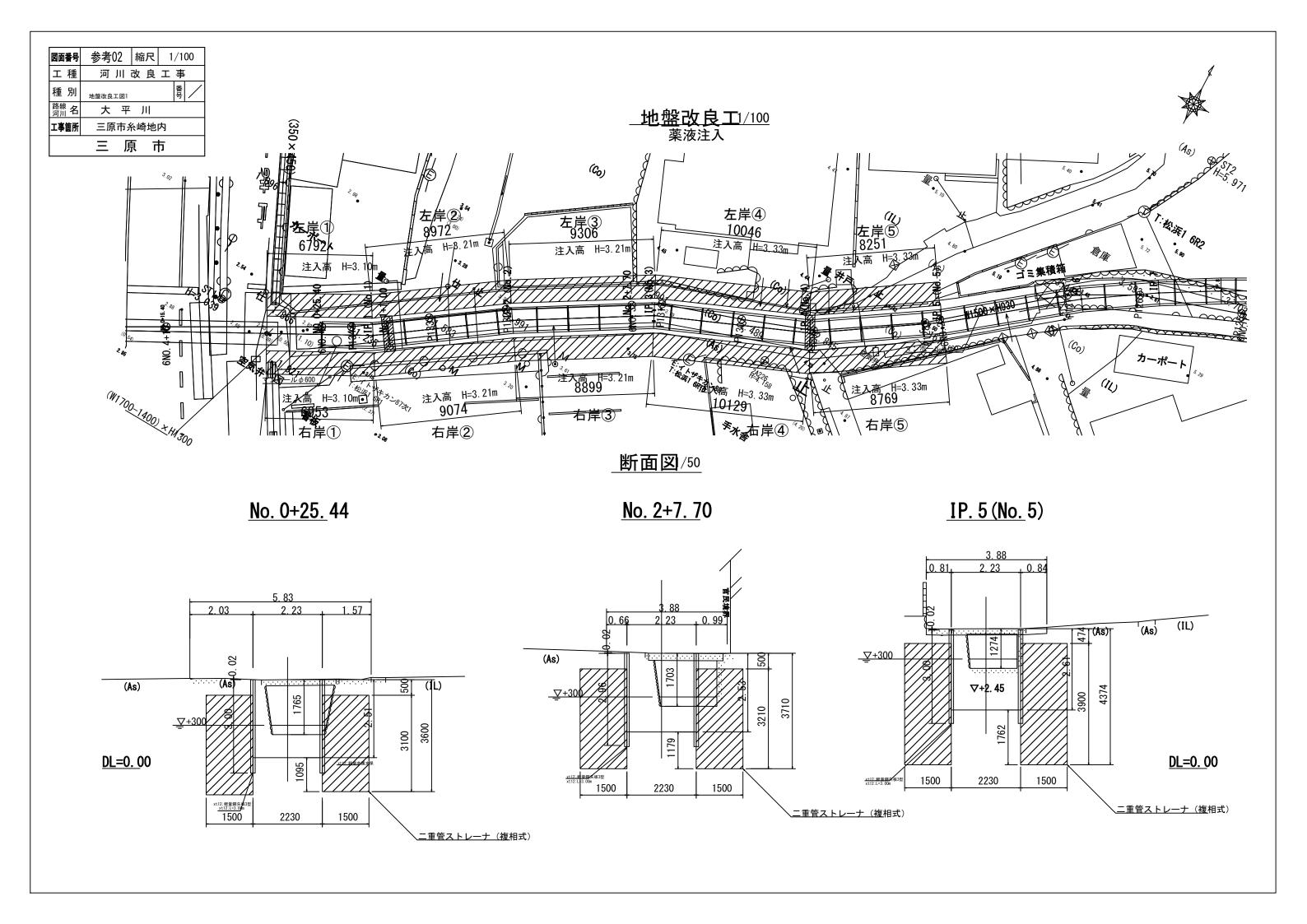
#### ボックスカルバート 参考割付図

平面図

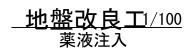


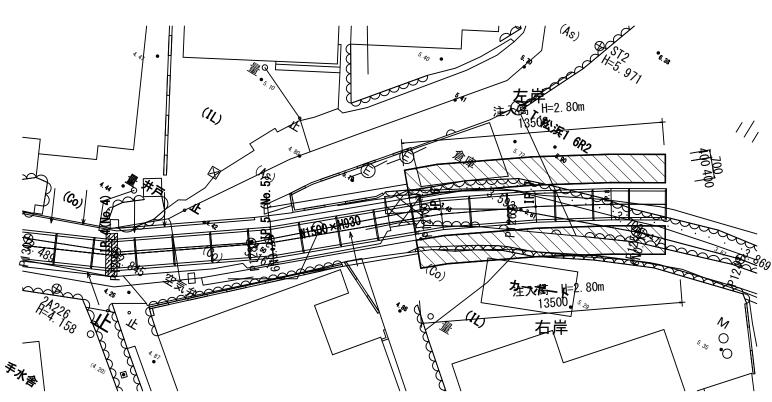
#### 縱斯図



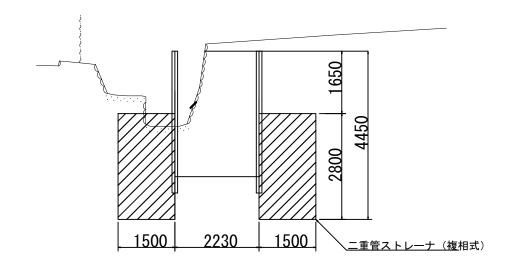


図面番号	参考03 縮尺 1	/100
工種	河川改良工	事
種 別	地盤改良工図2	番号
路線 名	大 平 川	
工事箇所	三原市糸崎地内	
	三原市	





<u>No. 5+13.</u> 5



位置図 (34.38505065708007, 133.11497705295093)



この図は、国土地理院地図を使用したものである。