

工 事 番 号						
設計年度	令和 6 年度					
施工月日	令和	年	月	日	河川災害復旧工事(準用河川影久川)  三原市 大和町 上徳良	
施工方法	請 負					
工事期間						
工 事 概 要				起 工 理 由		
復旧延長L=39.4m 土工 一式 コンクリートブロック積(空積) A=59㎡ コンクリートブロック積(練積) A=21㎡ 小口止工 N=12箇所 構造物撤去工 V=2㎡ 雑工 一式 仮設工 一式						

仕様書

# 特記仕様書

## 第1章 総則

### 第1節 適用

- 1 本特記仕様書は、三原市大和町上徳良、河川災害復旧工事(準用河川影久川)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6年8月）広島版（適用区分「広島」及び「広島県」）**
- ※ 土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、実施については三原市工事検査規程、三原市中間検査実施要綱に従うこと。

- ※ 三原市工事検査規程、三原市中間検査実施要綱は三原市HPに掲載している。

<https://www.city.mihara.hiroshima.jp/site/keiyakuka/kensakiteigijutukijun.html>

### 第3節 情報共有システム

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

<https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.jp/asp/index.html>
- 3 監督員及び受注者が使用する情報共有サービスのサービス提供者（以下「サービス提供者」という。）との契約は、受注者が行い、利用料を支払うものとする。
- 4 なお、工事完成時については、提出する必要がある工事成果品を電子納品すること。また、試行期間中は工事検査を紙媒体で受検することから、受注者は、工事成果品1部を紙媒体により提出すること。
- 5 受注者は、監督員及びサービス提供者から技術上の問題点の把握、利用にあたっての評価を行うためアンケート等を求められた場合、協力しなければならない。

### 第4節 週休2日工事等

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日工事等実施要領」に基づき実施するものとする。

### 第5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6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](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tockヤード運営事業者登録規定により国に登録されたStock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（再搬出ししないもの）

## 第2章 施工条件

### 第1節 用地

- 2 現場の復旧  
原形復旧とする。

### 第2節 公害対策

- 1 公害防止
 

建設機械・設備	低騒音型機械
作業時間	9時～17時

### 第3節 安全対策

- 1 交通誘導警備員  
作業期間、交通誘導警備員を1（人／日）配置すること。

## 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。

# 工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
準用河川影久川				
築堤・護岸		式	1	レベル1
河川土工		式	1	レベル2
掘削工		式	1	レベル3
掘削	土砂標準	m3	80	レベル4
盛土工		式	1	レベル3
路体(築堤)盛土	施工幅員2.5m未満	m3	20	レベル4
法面整形工		式	1	レベル3
法面整形(切土部)	切土部	m2	130	レベル4
法面整形(盛土部)	盛土部	m2	70	レベル4
法覆護岸工		式	1	レベル2
作業土工		式	1	レベル3
Coブロック工(Coブロック積)		式	1	レベル3
コンクリートブロック基礎	18-8-40BB	m	45	レベル4
大型ブロック積	ブロック積 控長50cm	m2	59	レベル4
胴込・裏込材(砕石)	RC-40	m3	31	レベル4
コンクリートブロック積	粗面ブロック	m2	21	レベル4
胴込・裏込材(砕石)	RC-40	m3	10	レベル4

# 工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
天端コンクリート	18-8-40BB	m3	5	レベル4
1号小口止工	18-8-40BB	箇所	6	レベル4
2号小口止工	18-8-40BB	箇所	2	レベル4
3号小口止工	18-8-40BB	箇所	2	レベル4
4号小口止工	18-8-40BB	箇所	2	レベル4
植生工		式	1	レベル3
張芝	100m2未満	m2	40	レベル4
根固め工		式	1	レベル2
底張工		式	1	レベル3
底張コンクリート	無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	m3	6	レベル4
均しコンクリート	無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	m3	3	レベル4
雑工（取付工）		式	1	レベル2
石積み工		式	1	レベル3
石積み	練石	m2	28	レベル4
植生工		式	1	レベル3
張芝	100m2未満	m2	20	レベル4
構造物取壊し工		式	1	レベル3
コンクリート取壊し	Co(無筋)構造物	m3	2	レベル4

# 工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
運搬処理工		式	1	レベル3
仮設工		式	1	レベル2
工事用道路工		式	1	レベル3
土留・仮締切工		式	1	レベル3
仮水路工		式	1	レベル3
水替工		式	1	レベル3
土留・仮締切工		式	1	レベル3
残土処理工		式	1	レベル3
全工種共通仮設		式	1	レベル1
仮設工		式	1	レベル2
交通管理工		式	1	レベル3
交通誘導警備員		人	21	レベル4
** 直接工事費 **				
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 **				

# 工事数量総括表

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

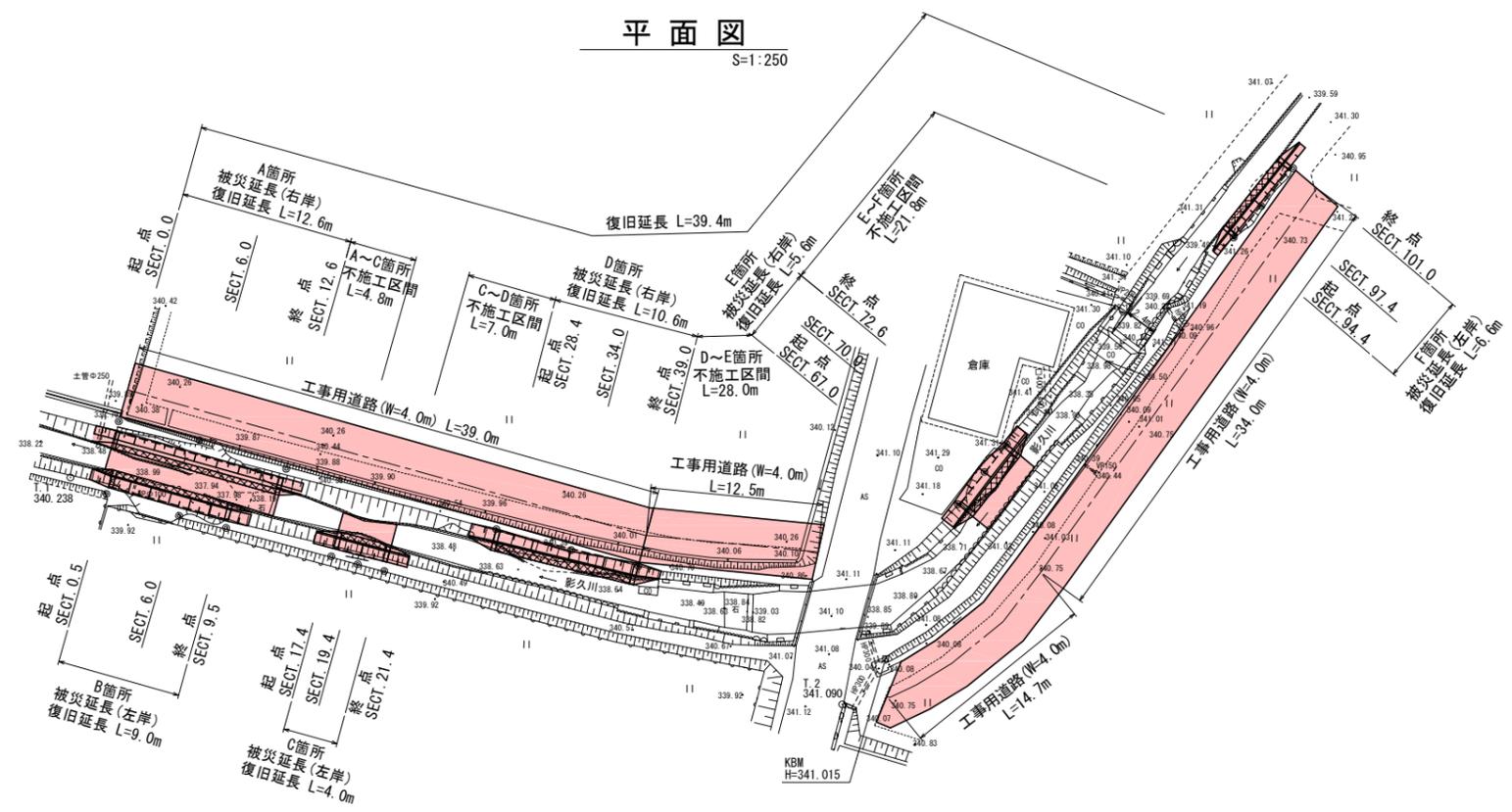
図面番号	1/6	縮尺	図示
工種	河川災害復旧工事		
種別	平面図 縦断面図	番号	1/1
路線名	準用河川 影久川		
工事箇所	三原市大和町上徳良 上徳良コミュニティホーム下		
<b>三原市</b>			

工事番号 第 100 号



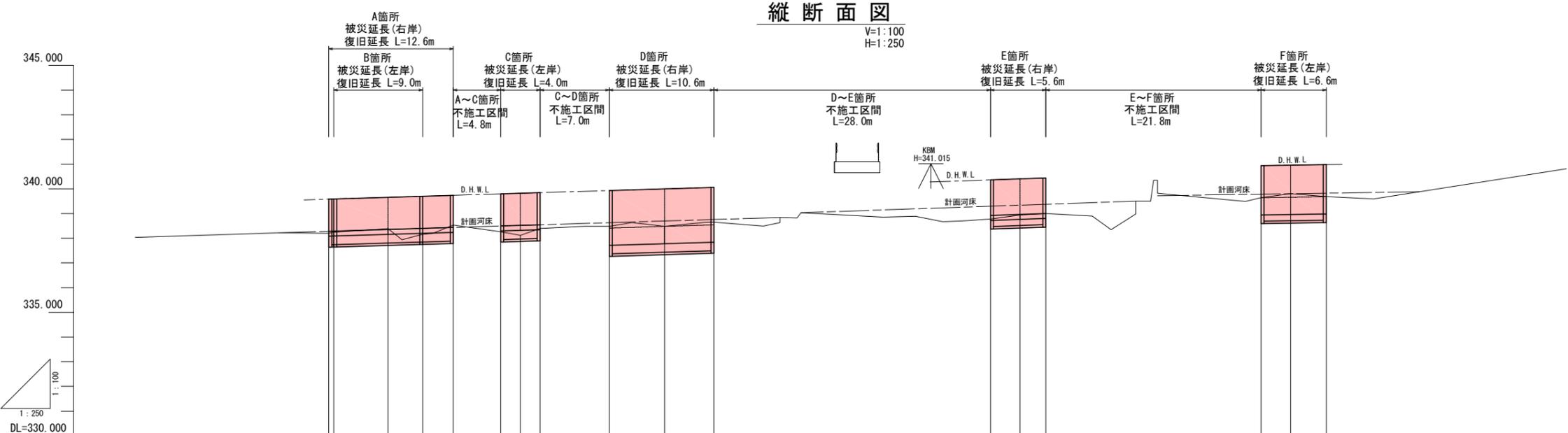
平面図

S=1:250



縦断面図

V=1:100  
H=1:250



計画河床勾配	338.22		1=1/82		338.84 339.03		1=1/72		339.50 339.72		1=1/166		339.88				
最深河床高	338.25	338.24	338.39	338.16	338.26	338.12	338.40	338.46	338.05	338.76	338.94	339.00	339.64	339.80	339.69		
追加距離	0.00	0.50	6.00	9.50	12.60	17.40	19.40	21.40	28.40	34.00	39.00	67.00	70.00	72.60	94.40	97.40	101.00
単距離	0.00	0.50	5.50	3.50	3.10	4.80	2.00	2.00	7.00	5.60	5.00	28.00	3.00	2.60	21.80	3.00	3.60
測点番号	SECT. 0.0	SECT. 0.5	SECT. 6.0	SECT. 9.5	SECT. 12.6	SECT. 17.4	SECT. 19.4	SECT. 21.4	SECT. 28.4	SECT. 34.0	SECT. 39.0	SECT. 67.0	SECT. 70.0	SECT. 72.6	SECT. 94.4	SECT. 97.4	SECT. 101.0

この図は約50%に縮小している

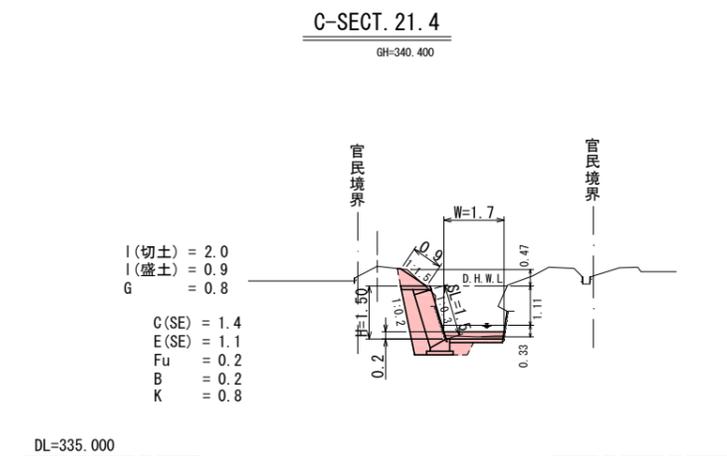
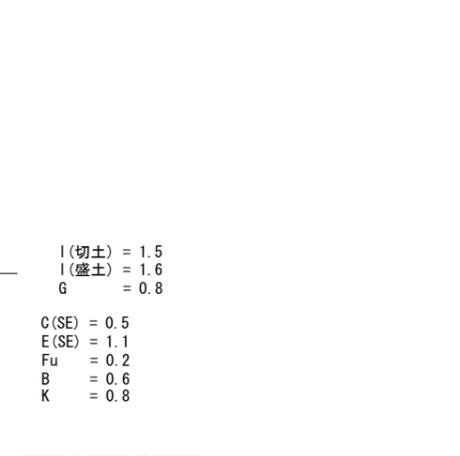
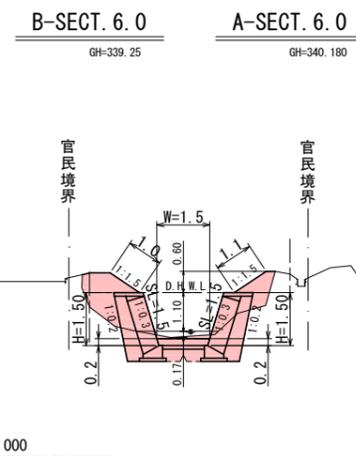
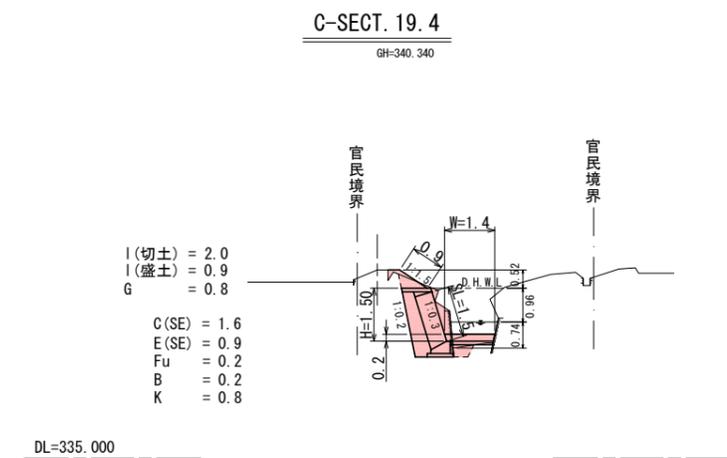
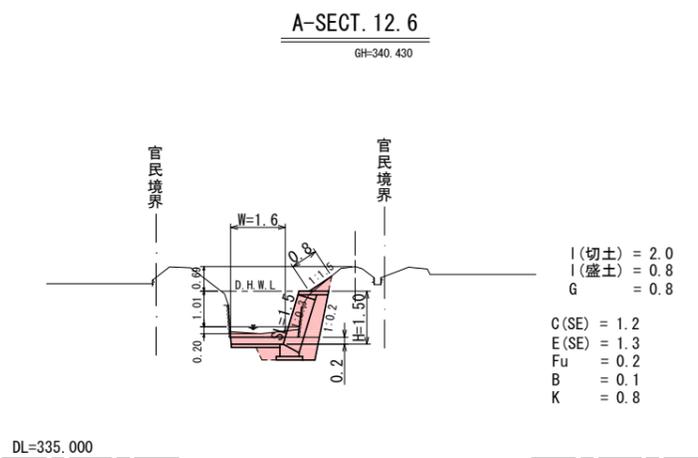
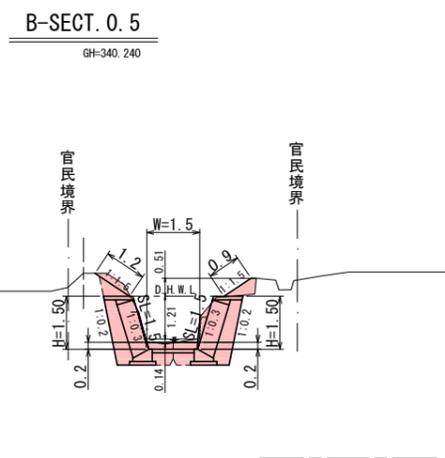
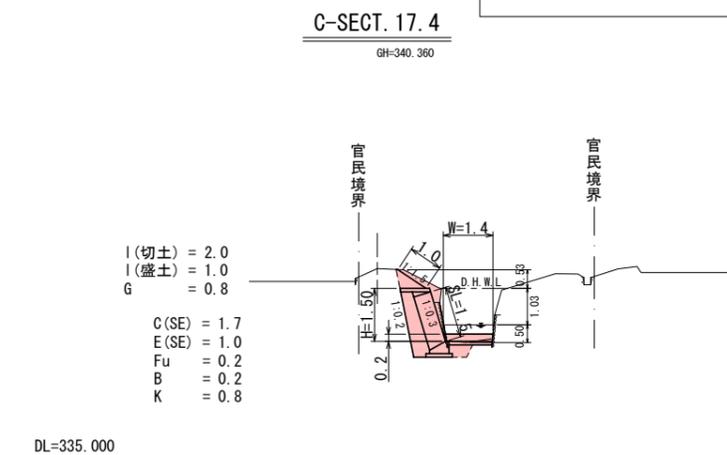
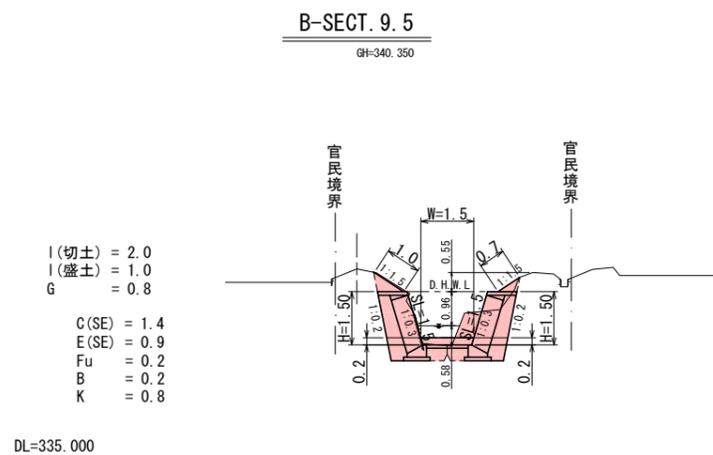
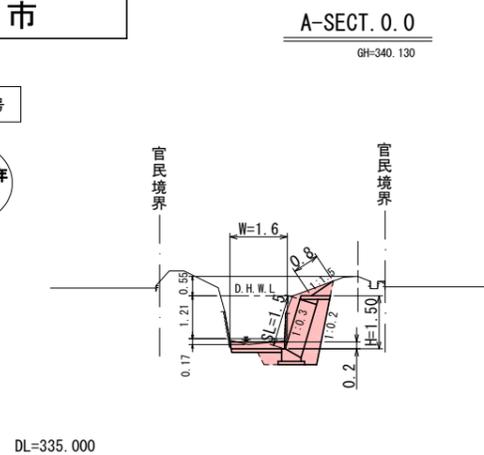
図面番号	2/6	縮尺	S=1:100
工種	河川災害復旧工事		
種別	横断面図	番号	1/2
路線名	準用河川 影久川		
工事箇所	三原市大和町上徳良 上徳良コミュニティホーム下		
<b>三原市</b>			

## 横断面図(1/2)

S=1:100

凡例	
C(SE)	機械掘削(土砂)
E(SE)	機械床掘(土砂)
Fu	機械埋戻(転圧なし)
B	盛土(W<2.5m)
K	基面整正
I(切土)	切土法面整形
I(盛土)	盛土法面整形
SL	ブロック法長
G	裏込碎石

工事番号 第 100 号



この図は約50%に縮小している

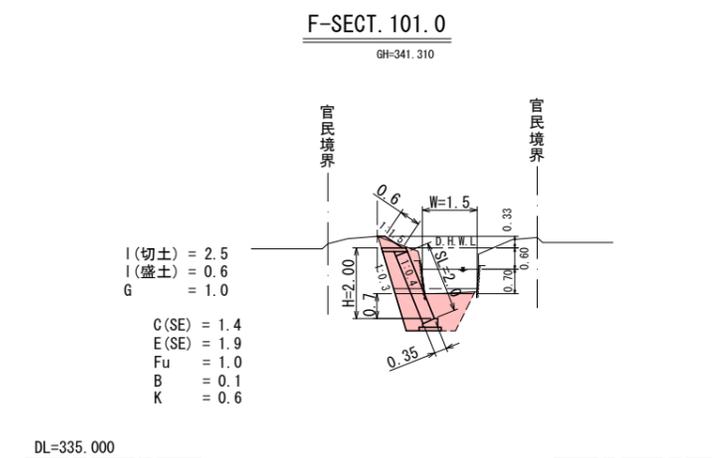
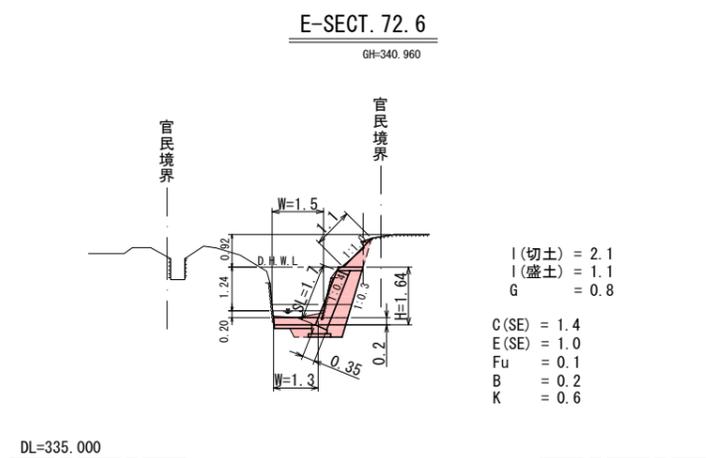
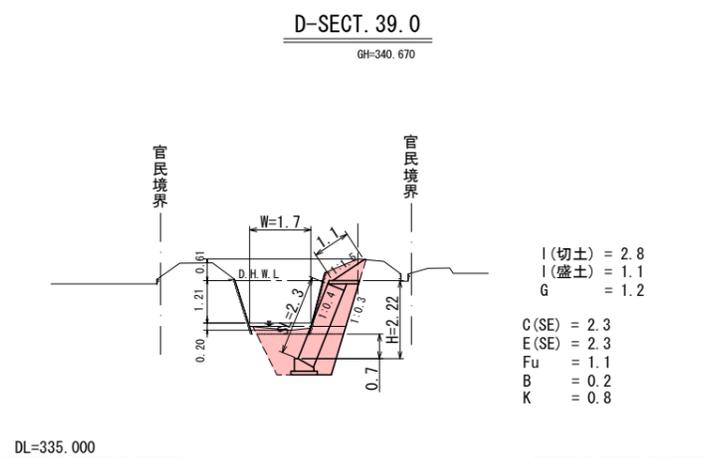
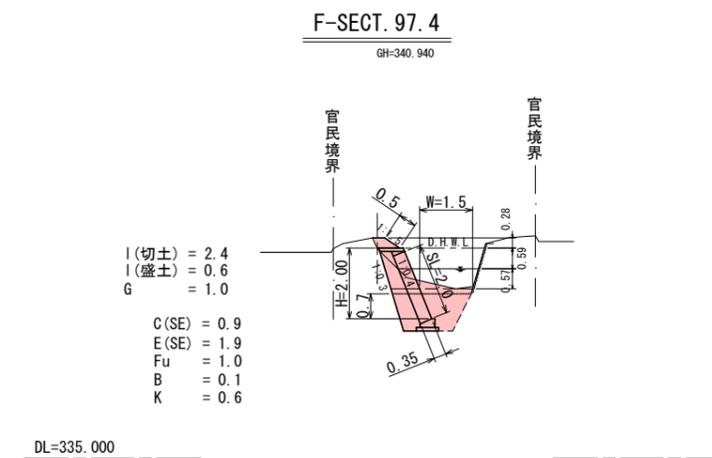
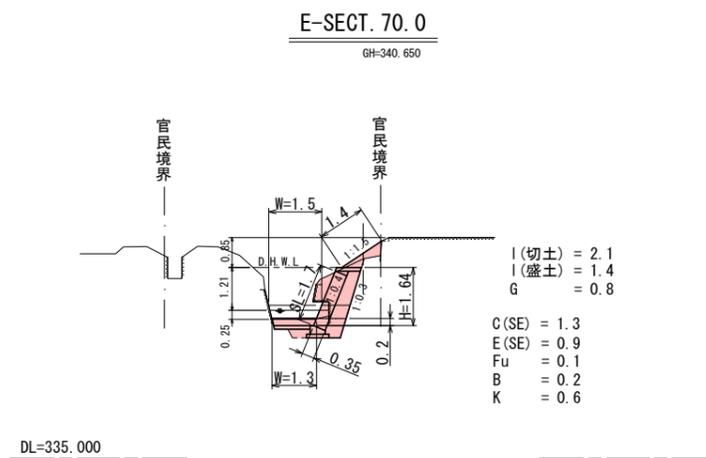
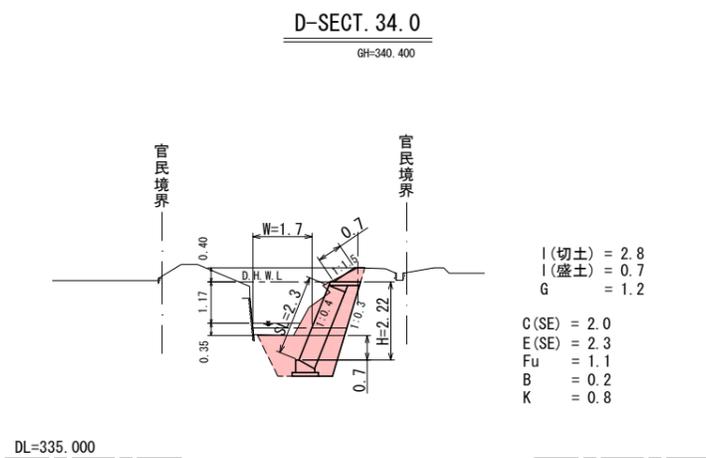
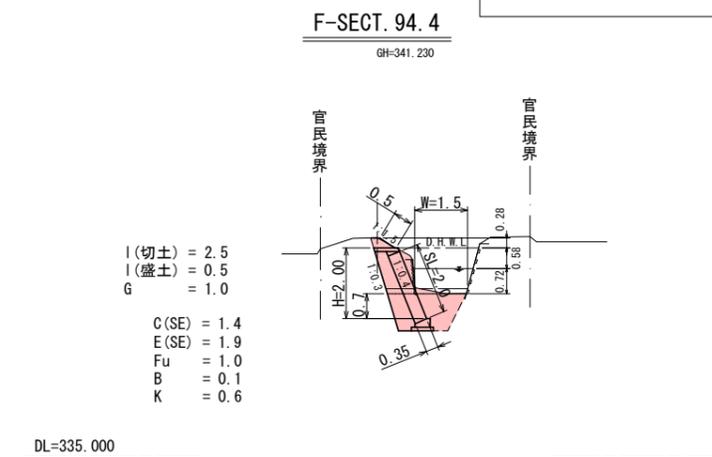
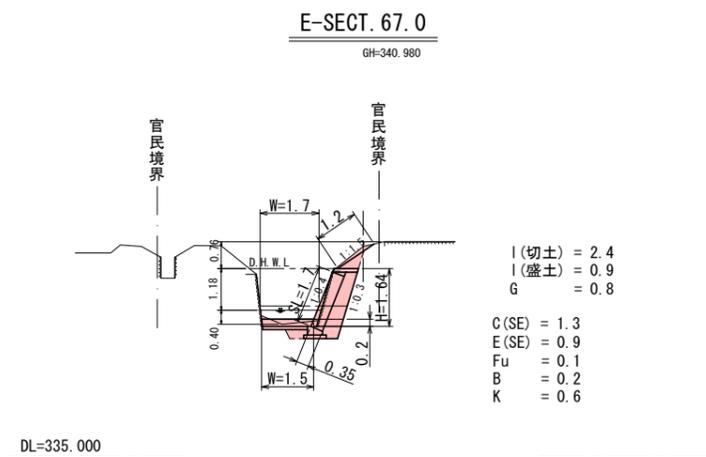
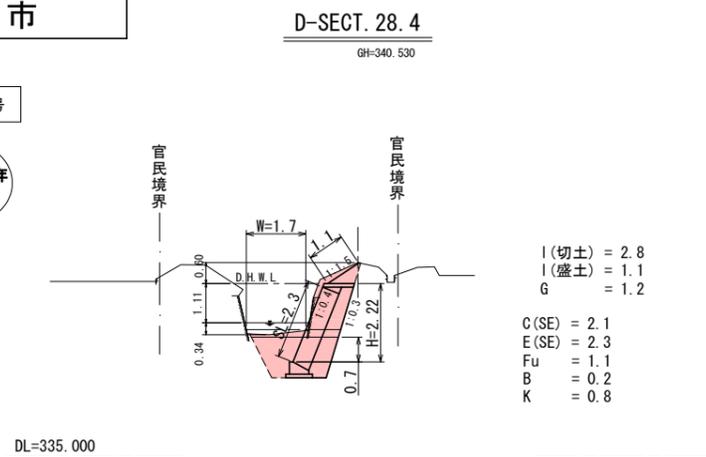
図面番号	3/6	縮尺	S=1:100
工種	河川災害復旧工事		
種別	横断面図	番号	2/2
路線名	準用河川 影久川		
工事箇所	三原市大和町上徳良 上徳良コミュニティホーム下		
<b>三原市</b>			

## 横断面図(2/2)

S=1:100

凡例	
C(SE)	機械掘削(土砂)
E(SE)	機械床掘(土砂)
Fu	機械埋戻(転圧なし)
B	盛土(W<2.5m)
K	基面整正
I(切土)	切土法面整形
I(盛土)	盛土法面整形
SL	ブロック法長
G	裏込碎石

工事番号 第 100 号



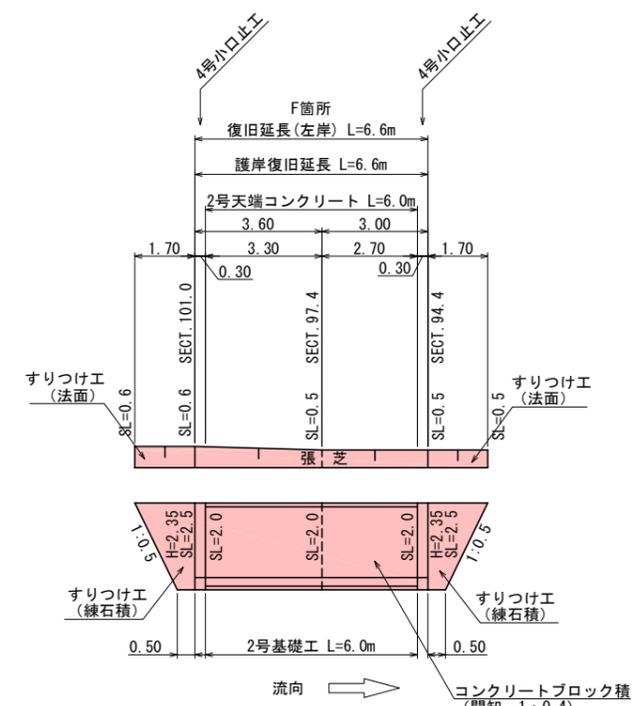
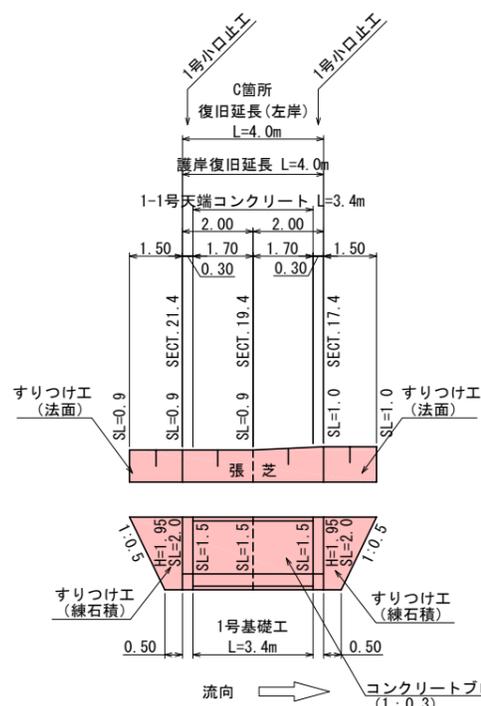
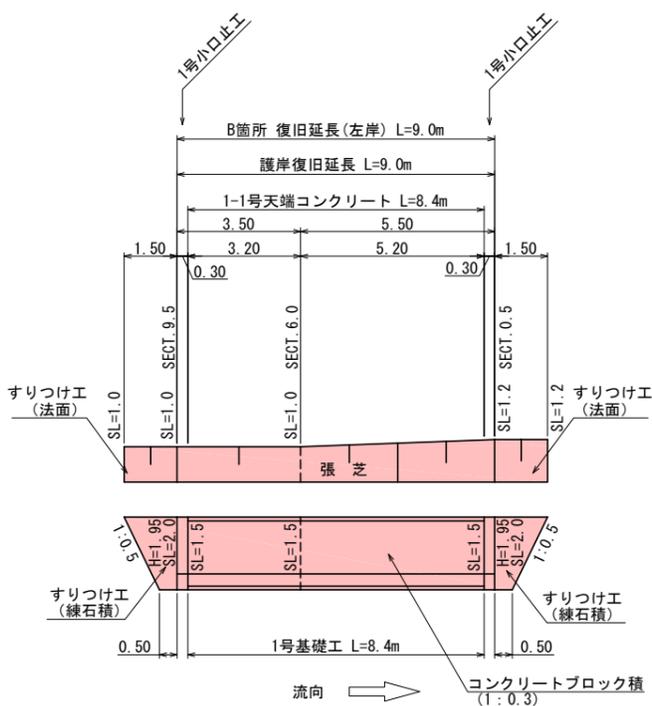
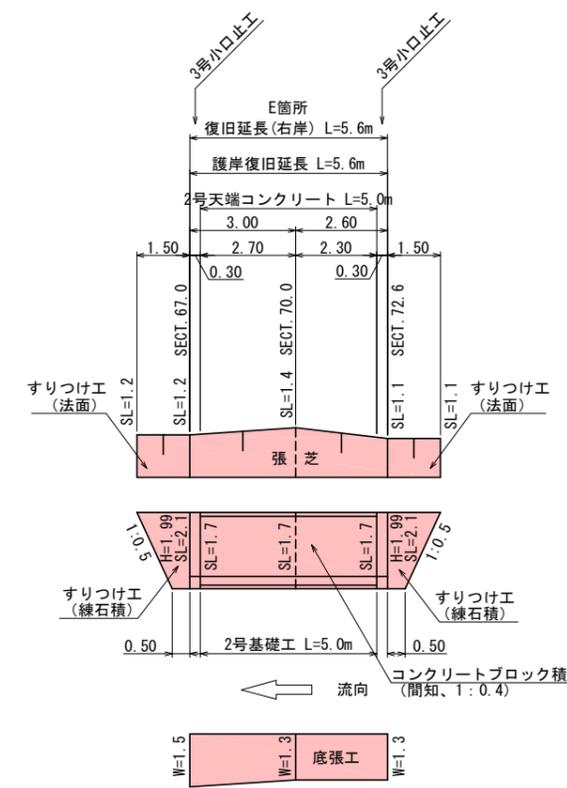
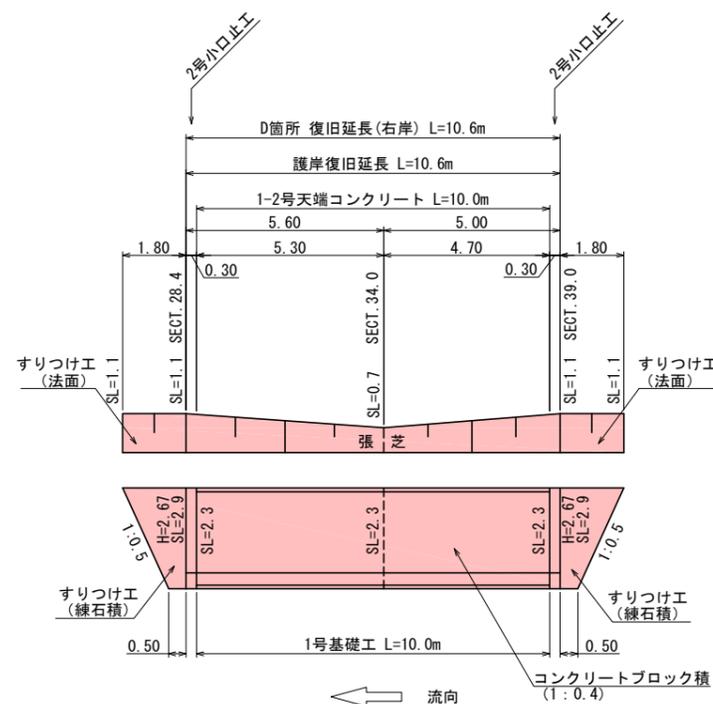
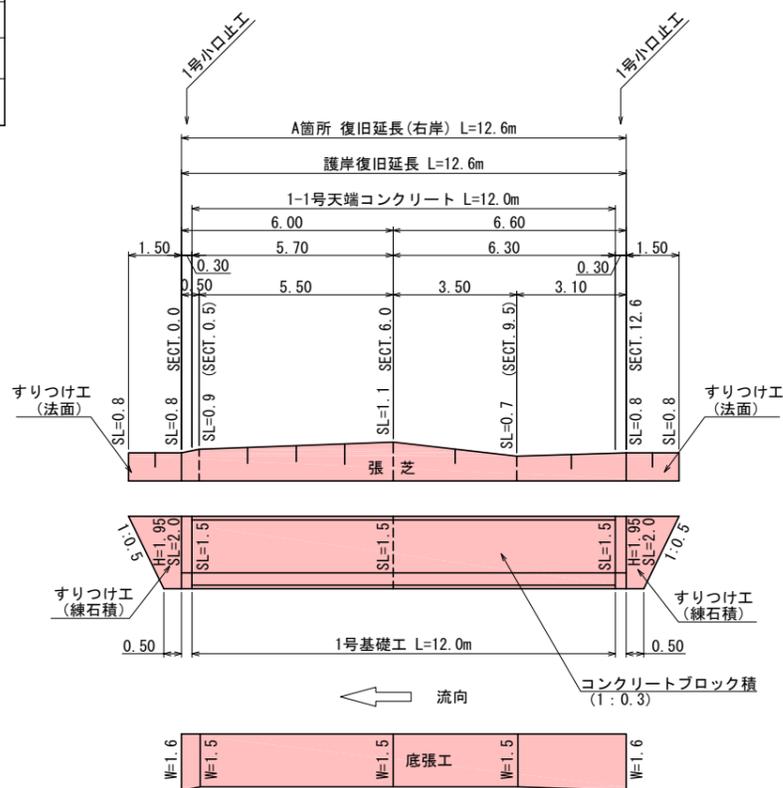
図面番号	4/6	縮尺	S=1:100
工種	河川災害復旧工事		
種別	展開図	番号	1/1
路線 河川名	準用河川 影久川		
工事箇所	三原市大和町上徳良 上徳良コミュニティホーム下		
<b>三原市</b>			

工事番号 第 100 号



## 展開図

V=1:100



この図は約50%に縮小している

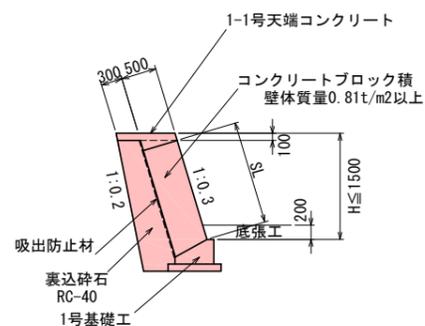
図面番号	5/6	縮尺	図示
工種	河川災害復旧工事		
種別	構造図	番号	1/2
路線名	準用河川 影久川		
工事箇所	三原市大和町上徳良 上徳良コミュニティホーム下		
<b>三原市</b>			

工事番号 第 100 号



### コンクリートブロック積

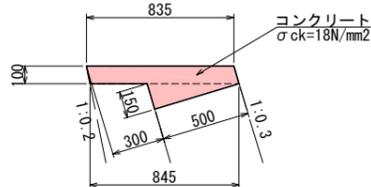
(1:0.3) S=1:50



### 構造図(1/2)

#### 1-1号天端コンクリート

S=1:20

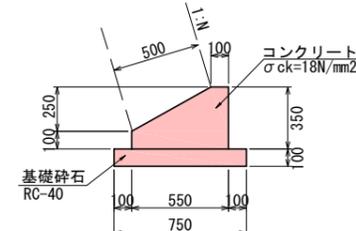


数量表 10m当り

種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm2	$\{(0.835+0.845)/2 \times 0.10 + 0.15 \times 0.50/2\} \times 10.0$	1.22 m3
型枠		$0.10 \times (1.044+1.020) \times 10.0$	2.06 m2

#### 1号基礎工

S=1:20

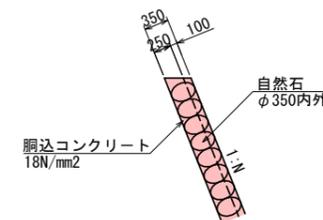


数量表 10m当り

種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm2	$\{(0.10+0.55)/2 \times 0.25 + 0.55 \times 0.10\} \times 10.0$	1.36 m3
型枠		$(0.10+0.35) \times 10.0$	4.50 m2
基礎碎石	RC-40 t=100	$0.75 \times 10.0$	7.50 m2

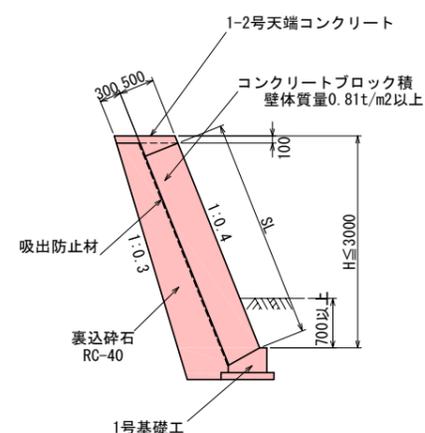
#### すりつけ工

(100%有材利用) S=1:50



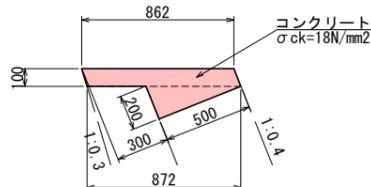
### コンクリートブロック積

(1:0.4) S=1:50



#### 1-2号天端コンクリート

S=1:20

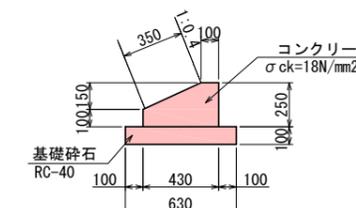


数量表 10m当り

種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm2	$\{(0.862+0.872)/2 \times 0.10 + 0.20 \times 0.50/2\} \times 10.0$	1.37 m3
型枠		$0.10 \times (1.077+1.044) \times 10.0$	2.12 m2

#### 2号基礎工

S=1:20

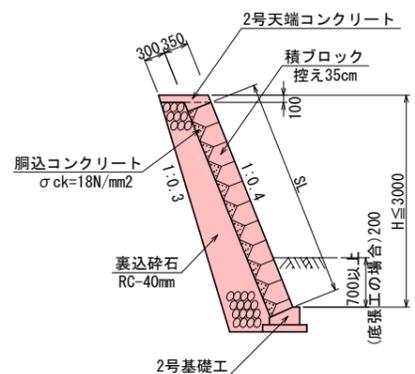


数量表 10m当り

種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm2	$\{(0.10+0.43)/2 \times 0.15 + 0.43 \times 0.10\} \times 10.0$	0.83 m3
型枠		$(0.10+0.25) \times 10.0$	3.50 m2
基礎碎石	RC-40 t=100	$0.63 \times 10.0$	6.30 m2

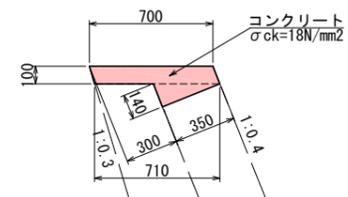
### コンクリートブロック積

(練積) S=1:50



#### 2号天端コンクリート

S=1:20



数量表 10m当り

種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm2	$\{(0.70+0.71)/2 \times 0.10 + 0.14 \times 0.35/2\} \times 10.0$	0.95 m3
型枠		$0.10 \times (1.077+1.044) \times 10.0$	2.12 m2

図面番号	6 / 6	縮尺	図示
工種	河川災害復旧工事		
種別	構造図	番号	2 / 2
路線名	準用河川 影久川		
工事箇所	三原市大和町上徳良 上徳良コミュニティホーム下		
<b>三原市</b>			

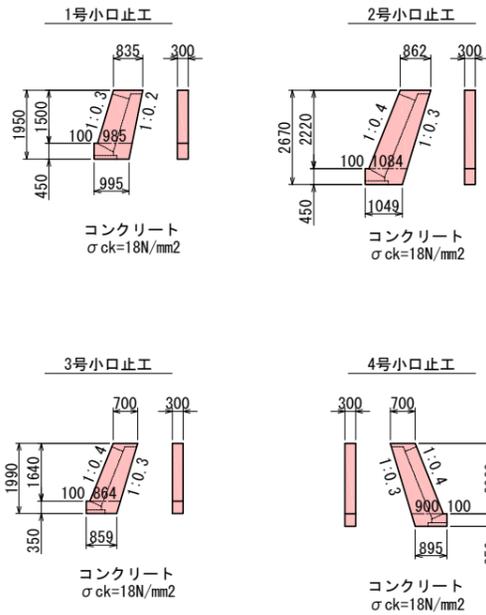
工事番号 第 100 号



## 構造図(2/2)

### 小口止工

S=1:100



数量表 1号小口止工 1箇所当り

種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.835+0.985)/2 \times 1.50 + (0.985+0.10+0.995)/2 \times 0.45\} \times 0.30$	0.55 m <sup>3</sup>
型枠		$\{(0.835+0.985)/2 \times 1.50 + (0.985+0.10+0.995)/2 \times 0.45\} \times 2 + 0.45 \times 0.30$	3.80 m <sup>2</sup>
化粧型枠		$1.50 \times 1.044 \times 0.30$	0.47 m <sup>2</sup>

数量表 2号小口止工 1箇所当り

種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.862+1.084)/2 \times 2.22 + (1.084+0.10+1.049)/2 \times 0.45\} \times 0.30$	0.80 m <sup>3</sup>
型枠		$\{(0.862+1.084)/2 \times 2.22 + (1.084+0.10+1.049)/2 \times 0.45\} \times 2 + 0.45 \times 0.30$	5.46 m <sup>2</sup>
化粧型枠		$2.22 \times 1.077 \times 0.30$	0.72 m <sup>2</sup>

数量表 3号小口止工 1箇所当り

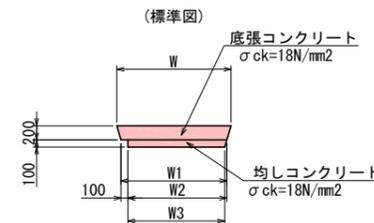
種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.700+0.864)/2 \times 1.64 + (0.864+0.10+0.859)/2 \times 0.35\} \times 0.30$	0.48 m <sup>3</sup>
型枠		$\{(0.700+0.864)/2 \times 1.64 + (0.864+0.10+0.859)/2 \times 0.35\} \times 2 + 0.35 \times 0.30$	3.31 m <sup>2</sup>
化粧型枠		$1.64 \times 1.077 \times 0.30$	0.53 m <sup>2</sup>

数量表 4号小口止工 1箇所当り

種別	規格	算式	数量
コンクリート	18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.700+0.900)/2 \times 2.00 + (0.900+0.10+0.895)/2 \times 0.35\} \times 0.30$	0.58 m <sup>3</sup>
型枠		$\{(0.700+0.900)/2 \times 2.00 + (0.900+0.10+0.895)/2 \times 0.35\} \times 2 + 0.35 \times 0.30$	3.97 m <sup>2</sup>
化粧型枠		$2.00 \times 1.077 \times 0.30$	0.65 m <sup>2</sup>

### 底張工

S=1:50

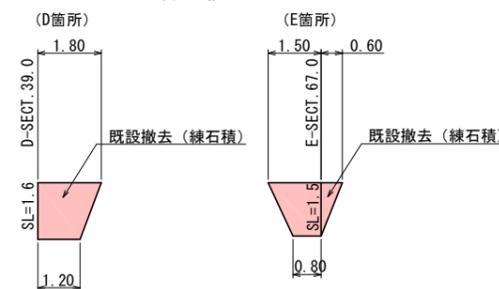


	W	W1	W2	W3
A-SECT. 0.0	1.60	1.53	1.43	1.41
B-SECT. 0.5	1.50	1.38	1.18	1.18
A-SECT. 6.0	1.50	1.38	1.18	1.18
B-SECT. 9.5	1.50	1.38	1.18	1.18
A-SECT. 12.6	1.60	1.48	1.38	1.37
C-SECT. 17.4	1.40	1.33	1.23	1.22
C-SECT. 19.4	1.40	1.32	1.22	1.20
C-SECT. 21.4	1.70	1.61	1.51	1.50
E-SECT. 67.0	1.50	1.37	1.27	1.26
E-SECT. 70.0	1.30	1.13	1.03	1.01
E-SECT. 72.6	1.30	1.17	1.07	1.06

※ W1~W3はCAD計測による

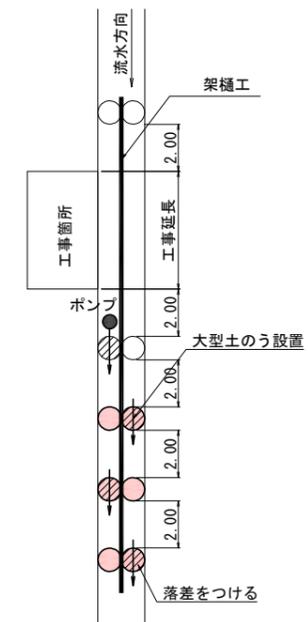
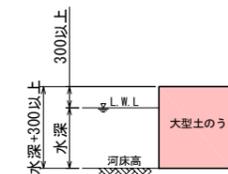
### 取壊工

(練石積) S=1:100



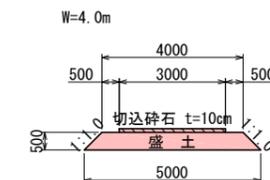
### 大型土のう

大型土のう袋規格 φ110×h108cm



### 工事用道路工

S=1:100



# 参 考 资 料

# 総括情報表

変更回数 適用単価地区 単価適用日  諸経費体系	0 48 三原市(大和) 00-06.10.01(0)  1 公共(一般)	凡例 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 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
	当世代 01 河川工事 00 補正なし 00 補正なし 03 4週8休以上【独自】 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 通常工事 0% 00 補正無し 01 金銭的保証(0.04%)	前世代
建設技能労働者や交通誘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（法定福利費の事業者負担額，労務管理費，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の一部として率計上している。		

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
準用河川影久川					X2000
築堤・護岸					Y1A01 レベル1
	1	式			
河川土工					Y1A0101 レベル2
	1	式			
掘削工					Y1A010101 レベル3
	1	式			
掘削 土砂 標準					Y1A01010101 レベル4
	80	m3			
掘削 土砂 上記以外(小規模) 標準					SPK24040001 00
	80	m3			単第0 -0001 表
盛土工					Y1A010103 レベル3
	1	式			
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満					Y1A01010301 レベル4
	20	m3			
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満					SPK24040004 00
	20	m3			単第0 -0002 表

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
法面整形工					Y1A010106 レベル3
	1	式			
法面整形(切土部) 切土部					Y1A01010601 レベル4
	130	m2			
法面整形 切土部 現場制約無し レキ質土,砂及び砂質土,粘性土					SPK24040025 00
	130	m2			単第0 -0003 表
法面整形(盛土部) 盛土部					Y1A01010602 レベル4
	70	m2			
法面整形 盛土部 法面締固め無し 現場制約無し レキ質土,砂及び砂質土,粘性土					SPK24040025 00
	70	m2			単第0 -0004 表
法覆護岸工					Y1A0107 レベル2
	1	式			
作業土工					Y1A010701 レベル3
	1	式			
床掘り 土砂					Y1A01070102 レベル4
	90	m3			
床掘り 土砂 上記以外(小規模)					SPK24040015 00
	90	m3			単第0 -0005 表

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
埋戻し 土砂	30	m3			Y1A01070103レベル4
積込(ルーズ) 土砂 小規模(標準)	30	m3			SPK24040007 00 単第0 -0006 表
土砂等運搬 土砂	120	m3			Y1A01070111レベル4
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離6.5km以下(5.5km超)	120	m3			SPK24040002 00 単第0 -0007 表
残土等処分	120	m3			Y1A01010803レベル4
【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
建設発生土処分費	120	m3			F0000000001 00
Coブロック工(Coブロック積)	1	式			Y1A010703 レベル3
コンクリートブロック基礎 18-8-40BB	45	m			Y1A01070301レベル4

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場打基礎コンクリート 18-8-40BB 基礎砕石有り	5	m3			SPK24040049 00  単第0 -0008 表
現場打基礎コンクリート 18-8-40BB 基礎砕石有り	1	m3			SPK24040049 00  単第0 -0008 表
大型ブロック積 ブロック積 控長50cm	59	m2			Y1A01070306レベル4
大型ブロック積 ブロック2,000kg/個以下 水抜きパイプ無し ブロック積(空積) 控長50cm	59	m2			SPK24040037 00  単第0 -0009 表
吸出し防止材(全面)設置 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m	59	m2			SPK24040047 00  単第0 -0010 表
中詰工 (栗石又は砕石) 割栗石 (5~15cm)	17	m3			S0289 00  単第0 -0011 表
胴込・裏込材(砕石) RC-40	31	m3			Y1A01070308レベル4
胴込・裏込材(砕石) 大型ブロック RC-40	31	m3			SPK24040045 00  単第0 -0012 表
コンクリートブロック積 粗面ブロック	21	m2			Y1A01070305レベル4

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリートブロック積工(練積) 粗面ブロック 18-8-40BB	21	m2			SDT00039 00  単第0 -0013 表
胴込・裏込材(砕石) RC-40	10	m3			Y1A01070308レベル4
胴込・裏込材(砕石) 間知・平・連節・緑化ブロック RC-40	10	m3			SPK24040045 00  単第0 -0014 表
天端コンクリート 18-8-40BB	5	m3			Y1A01070313レベル4
現場打天端コンクリート 18-8-40BB 一般養生	5	m3			SPK24040052 00  単第0 -0015 表
1号小口止工 18-8-40BB	6	箇所			Y1A01070314レベル4
1号小口止工	6	箇所			V0001 00  単第0 -0016 表
2号小口止工 18-8-40BB	2	箇所			Y1A01070314レベル4
2号小口止工	2	箇所			V0002 00  単第0 -0020 表

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
3号小口止工 18-8-40BB	2	箇所			Y1A01070314 レベル4
3号小口止工	2	箇所			V0003 00 単第0 -0021 表
4号小口止工 18-8-40BB	2	箇所			Y1A01070314 レベル4
4号小口止工	2	箇所			V0004 00 単第0 -0022 表
植生工	1	式			Y1A010715 レベル3
張芝 100m2未満	40	m2			Y1A01071503 レベル4
張芝工 [規]100m2未満	40	m2			SS000179 00 単第0 -0023 表
根固め工	1	式			Y1A0109 レベル2
底張工	1	式			Y1A010904 レベル3

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
底張コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	6	m3			Y1A01090401 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB バックホウ(クレーン機能付)打設	6	m3			SPK24040153 00 単第0 -0017 表
均しコンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB	3	m3			Y1A01080402 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB バックホウ(クレーン機能付)打設	3	m3			SPK24040153 00 単第0 -0017 表
雑工(取付工)	1	式			Y1A0107 レベル2
石積み工	1	式			Y1A010703 レベル3
石積み 練石	28	m2			Y1A01070305 レベル4
石積(張) 積工 練石 雑割石	28	m2			SPK24040063 00 単第0 -0024 表
胴込・裏込コンクリート_石積(張) 積工 18-8-40BB	5	m3			SPK24040065 00 単第0 -0025 表

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
植生工	1	式			Y1A010715 レベル3
張芝 100m2未満	20	m2			Y1A01071503 レベル4
張芝工 [規]100m2未満	20	m2			SS000179 00  単第0 -0023 表
構造物取壊し工	1	式			Y1A011406 レベル3
コンクリート取壊し Co(無筋)構造物	2	m3			Y1A01140614 レベル4
構造物とりこわし工(無筋構造物) 機械施工	2	m3			SDT00031 00  単第0 -0026 表
運搬処理工	1	式			Y1A011416 レベル3
殻運搬 Co(無筋)構造物	2	m3			Y1A01141601 レベル4
殻運搬 Co(無筋)構造物とりこわし DID区間無し 運搬距離8.0km以下(5.7km超)	2	m3			SPK24040151 00  単第0 -0027 表

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
殻処分 Co(無筋)構造物	2	m3			Y1A01141602レベル4
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
Co(無筋)殻処分費	4	t			F0000000002 00
仮設工	1	式			Y1A0115 レベル2
工事用道路工	1	式			Y1A011501 レベル3
工事用道路盛土 施工幅員4.0m以上	230	m3			Y1A01150101レベル4
路体(築堤)盛土 施工幅員4.0m以上 施工数量20,000m3未満 障害無し	230	m3			SPK24040004 00  単第0 -0028 表
購入土	300	m3			F0000000101 00
敷砂利 RC-40	300	m2			Y1A01150103レベル4

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
整地 敷均し(ルーズ) 標準(10,000m3未満) 障害無し	30	m3			SPK24040003 00  単第0 -0029 表
再生クラッシュラン 40~0mm	30	m3			TTPC00008 00
土留・仮締切工	1	式			Y1A011504 レベル3
仮締切	6	袋			Y1A01150419レベル4
大型土のう製作・設置(BH設置)	6	袋			SHD10003 00  単第0 -0030 表
大型土のう撤去 作業半径 6m以下	6	袋			SHD10011 00  単第0 -0032 表
仮水路工	1	式			Y1A011508 レベル3
暗渠排水管	97	m			Y1A01150803レベル4
暗渠排水管 据付・撤去 波状管及び網状管 200~400mm シングル 合成樹脂排水材 呼び径400mm	54	m			SPK24040092 00  単第0 -0034 表

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
暗渠排水管 据付・撤去 波状管及び網状管 450～600mm シングル 合成樹脂排水材 呼び径500mm	22	m			SPK24040092 00  単第0 -0035 表
暗渠排水管 据付・撤去 波状管及び網状管 450～600mm シングル 合成樹脂排水材 呼び径600mm	21	m			SPK24040092 00  単第0 -0036 表
水替工	1	式			Y1A011506 レベル3
ポンプ排水 0以上40未満	15	日			Y1A01150601 レベル4
ポンプ設置・撤去	3	箇所			SHD10037 00  単第0 -0037 表
ポンプ運転 排水量 0以上40未満 (m3/h) 作業時排水	15	日			S1050031 00  単第0 -0039 表
土留・仮締切工	1	式			Y1A011504 レベル3
仮締切	8	袋			Y1A01150419 レベル4
大型土のう製作・設置(BH設置)	8	袋			SHD10003 00  単第0 -0030 表

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
大型土のう撤去 作業半径 6m以下	8	袋			SHD10011 00 単第0 -0032 表
残土処理工	1	式			Y1A010108 レベル3
土砂等運搬 土砂(岩塊・玉石混り土含む)	270	m3			Y1A01010802レベル4
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	270	m3			SPK24040007 00 単第0 -0042 表
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D1D区間無し 距離6.5km以下(5.5km超)	270	m3			SPK24040002 00 単第0 -0007 表
残土等処分	270	m3			Y1A01010803レベル4
【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
建設発生土処分費	270	m3			F0000000001 00
全工種共通仮設	1	式			Y1J01 レベル1

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設工					Y1J0101 レベル2
	1	式			
交通管理工					Y1J010121 レベル3
	1	式			
交通誘導警備員					Y1J01012101 レベル4
	21	人			
交通誘導警備員B					R0369 00
	21	人			
** 直接工事費 ** #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
共通仮設費率分					Z0019
計算情報..... 対象額..... 率.....					
** 共通仮設費計 **					
** 純工事費 **					

# 準用河川影久川 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場管理費 計算情報..... 対象額..... 率.....					
** 工事原価 **					
一般管理费率分 計算情報..... 対象額..... 率.....					前払補正率...
契約保証費 計算情報..... 対象額..... 率.....					当初請対額 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.....					
** 工事費計 **					
** 契約保証費計 **					

# 施工単価表

掘削

SPK24040001

単第0 -0001 表

土砂 上記以外(小規模)

標準

1

m3 当り

機械構成比: 27.26% 労務構成比:

61.70%

材料構成比: 11.04%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,212.30000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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・排2 山積0.28/平積0.2m3	27.26%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.28/平積0.2m3		MTPC00062 MTPT00062
運転手(特殊)	61.70%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	11.04%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 E=7 標準			B=5 上記以外(小規模)		

# 施工単価表

路体(築堤)盛土  
 施工幅員2.5m未満

SPK24040004

単第0 -0002 表

1

m3 当り

機械構成比: 0.70% 労務構成比: 99.06% 材料構成比: 0.24% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 6,330.20000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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	0.70%		振動ローラ(舗装用) [ハンドガイド式] 質量0.8~1.1t		KTPC00008 KTPT00008
普通作業員	90.63%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	8.43%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.24%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 施工幅員2.5m未満					

# 施工単価表

法面整形

SPK24040025

単第0 -0003 表

切土部 現場制約無し

レキ質土,砂及び砂質土,粘性土

1

m2 当り

機械構成比: 9.71%

労務構成比:

80.61%

材料構成比: 9.68%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

874.32000

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	9.71%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
普通作業員	38.29%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	22.49%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	19.83%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	9.68%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 切土部 D=2 レキ質土,砂及び砂質土,粘性土			C=2 現場制約無し E=1 -(全ての費用)		

# 施工単価表

法面整形

SPK24040025

単第0 -0004 表

盛土部 法面締固め無し 現場制約無し

レキ質土,砂及び砂質土,粘性土

1

m2 当り

機械構成比: 12.42% 労務構成比:

75.20% 材料構成比: 12.38%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

433.37000

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>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	12.42%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
普通作業員	33.11%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	28.76%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	13.33%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	12.38%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 盛土部 C=2 現場制約無し E=1 -(全ての費用)			B=2 法面締固め無し D=2 レキ質土,砂及び砂質土,粘性土		

# 施工単価表

床掘り

SPK24040015

単第0 -0005 表

土砂 上記以外(小規模)

1

m3 当り

機械構成比: 19.87%

労務構成比: 72.99%

材料構成比: 7.14%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,170.70000

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
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	19.87%		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
運転手(特殊)	39.96%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	33.03%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	7.14%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 E=1 -(全ての費用)			B=5 上記以外(小規模)		

# 施工単価表

積込(ルーズ)

SPK24040007

単第0 -0006 表

土砂

小規模(標準)

1

m3 当り

機械構成比: 27.26%

労務構成比:

61.70%

材料構成比: 11.04%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,068.60000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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・排2 山積0.28/平積0.2m3	27.26%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.28/平積0.2m3		MTPC00062 MTPT00062
運転手(特殊)	61.70%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	11.04%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂			B=4 小規模(標準)		

# 施工単価表

土砂等運搬

SPK24040002

単第0 -0007 表

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

DID区間無し 距離6.5km以下(5.5km超)

1

m3 当り

機械構成比: 45.59% 労務構成比:

39.52%

材料構成比: 14.89%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,190.20000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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)	45.59%		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)	39.52%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	14.89%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 標準 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) E=20 距離6.5km以下(5.5km超)			B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) D=1 DID区間無し		

# 施工単価表

現場打基礎コンクリート

SPK24040049

単第0 -0008 表

18-8-40BB

基礎砕石有り

1

m3 当り

機械構成比: 2.24%

労務構成比:

68.05%

材料構成比:

29.71%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

76,045.00000

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) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1~3,2011,2014	1.58%		バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.8m3(平積0.6) 排1~3,2011,2014	0.66%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
普通作業員	18.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
型わく工	17.71%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
特殊作業員	10.31%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	10.24%		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)	25.18%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.49%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013



# 施工単価表

大型ブロック積

SPK24040037

単第0 -0009 表

ブロック2,000kg/個以下 水抜きパイプ無し

ブロック積(空積) 控長50cm

1

m2 当り

機械構成比: 2.71%

労務構成比: 17.36%

材料構成比: 79.93%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

24,627.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1~3,2011,2014	2.71%		バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
運転手(特殊)	5.62%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	3.88%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
ブロック工	3.36%		ブロック工		RTPC00005 RTPT00005
土木一般世話役	2.34%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
ブロック積(練積) 控長50cm 2,000kg/個以下	77.19%		大型積ブロック 控500mm		TTPC00273 TTPT00273
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.74%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001







# 施工単価表

胴込・裏込材(砕石)

SPK24040045

単第0 -0012 表

大型ブロック

RC-40

1

m3 当り

機械構成比: 6.97%

労務構成比: 54.68%

材料構成比: 38.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

3,834.90000

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) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1~3,2011,2014	6.97%		バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
普通作業員	31.20%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	13.92%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	8.66%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生クラッシャーラン 40~0mm	35.35%		再生クラッシャーラン RC-40		TTPC00008 TTPT00008
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	3.00%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 大型ブロック			B=1 RC-40		



# 施工単価表

コンクリートブロック積工(練積)  
粗面ブロック

SDT00039

単第0 -0013 表

18-8-40BB

1

m2 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_ブロック積工【手間のみ】	1.000	m2			
時間的制約なし					
コンクリート積みブロック-粗面-<JISA5371> 280×420×350,参考質量41.2kg以上 8.5個/m2	8.500	個			
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)	0.246	m3			
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)	0.112	m3			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1 昼間施工			B=1 -		
C=1 18-8-40BB			E=1 -		
F=1 18-8-40BB			H=0.1 裏込コンクリートの厚さ(m)		
I=2 粗面ブロック			K=8.5 ブロックm2当り使用量(個/m2)		
L=1 時間的制約なし					

# 施工単価表

胴込・裏込材(碎石)

SPK24040045

単第0 -0014 表

間知・平・連節・緑化ブロック

RC-40

1

m3 当り

機械構成比: 9.68% 労務構成比:

66.52%

材料構成比: 23.80%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

6,906.50000

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(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) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1~3,2011,2014	9.68%		バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
普通作業員	34.64%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	19.32%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	12.03%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
再生クラッシャーラン 40~0mm	19.63%		再生クラッシャーラン RC-40		TTPC00008 TTPT00008
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	4.17%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 間知・平・連節・緑化ブロック			B=1 RC-40		



# 施工単価表

現場打天端コンクリート

SPK24040052

単第0 -0015 表

18-8-40BB

一般養生

1

m3 当り

機械構成比: 2.63%

労務構成比:

64.40%

材料構成比: 32.97%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

60,947.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1~3,2011,2014	2.63%		バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
型わく工	21.70%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	15.37%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	10.81%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	7.44%		特殊作業員		RTPC00001 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 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	31.42%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.55%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		E9999





# 施工単価表

コンクリート

SPK24040153

単第0 -0017 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB

バックホウ(クレーン機能付)打設

1

m3 当り

機械構成比: 3.79%

労務構成比:

35.68%

材料構成比:

60.53%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

33,754.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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) 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 排1~3,2011,2014	3.58%		バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t		KTPC00006 KTPT00006
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	10.28%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	9.55%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	7.10%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	6.64%		運転手(特殊)		RTPC00006 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 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	58.70%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.73%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013



# 施工単価表

型枠

SPK24040155

単第0 -0018 表

一般型枠

鉄筋・無筋構造物

1

m2 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 100.00%

材料構成比: 0.00%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

9,352.20000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	46.19%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	25.55%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.57%		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		

# 施工単価表

型枠

SPK24040155

単第0 -0019 表

化粧型枠

鉄筋・無筋構造物

1

m2 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 100.00%

材料構成比: 0.00%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

12,719.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	33.96%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	18.79%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	7.04%		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=2 C=1 化粧型枠 -(全ての費用)			B=1 鉄筋・無筋構造物		









# 施工単価表

石積(張)

SPK24040063

単第0 -0024 表

積工

練石 雑割石

1

m2 当り

機械構成比: 6.34%

労務構成比: 90.69%

材料構成比: 2.97%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

13,398.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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) 山積0.28m3(平積0.2)吊能力1.7t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	6.34%		バックホウ クローラ型 クレーン機能付1.7t 山積0.28m3(平積0.2m3)		KTPC00019 KTPT00019
普通作業員	48.18%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	22.74%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
石工	15.46%		石工		RTPC00017 RTPT00017
土木一般世話役	4.31%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.97%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 積工 C=2 雑割石			B=1 練石		

# 施工単価表

胴込・裏込コンクリート\_石積(張)

SPK24040065

単第0 -0025 表

積工

18-8-40BB

1

m3 当り

機械構成比: 1.99% 労務構成比:

29.96%

材料構成比: 68.05%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

30,948.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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) 山積0.28m3(平積0.2)吊能力1.7t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	1.99%		バックホウ クローラ型 クレーン機能付1.7t 山積0.28m3(平積0.2m3)		KTPC00019 KTPT00019
普通作業員	11.58%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	10.35%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	7.16%		運転手(特殊)		RTPC00006 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 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	67.12%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.93%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		E9999
A=1 積工 D=1 -			B=2 18-8-40BB		





# 施工単価表

殻運搬

SPK24040151

単第0 -0027 表

Co(無筋)構造物とりこわし

DID区間無し 運搬距離8.0km以下(5.7km超)

1

m3 当り

機械構成比: 41.69% 労務構成比:

43.88% 材料構成比: 14.43% 市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,480.70000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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)	41.69%		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)	43.88%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.43%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 Co(無筋)構造物とりこわし C=1 DID区間無し E=1 -(全ての費用)			B=1 機械積込 D=34 運搬距離8.0km以下(5.7km超)		

# 施工単価表

路体(築堤)盛土  
 施工幅員4.0m以上

SPK24040004

単第0 -0028 表

施工数量20,000m3未満 障害無し

1

m3 当り

機械構成比: 17.97% 労務構成比:

66.93% 材料構成比: 15.10%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

231.60000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>ブルドーザ 湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	11.28%		<賃>ブルドーザ 湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音		KTPC00036 KTPT00036
<賃>振動ローラ(土木用フラットSドラム型) 質量11~12t 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	6.69%		振動ローラ(土工用) [フラット・シングルドラム型] 質量11~12t		KTPC00058 KTPT00058
運転手(特殊)	46.30%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	20.63%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	15.10%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 C=1 施工幅員4.0m以上 障害無し			B=1 施工数量20,000m3未満		

# 施工単価表

整地  
敷均し(ルーズ)

SPK24040003

単第0 -0029 表

標準(10,000m3未満) 障害無し

1

m3 当り

機械構成比: 22.78% 労務構成比:

50.89% 材料構成比: 26.33%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

126.86000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(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	22.78%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
運転手(特殊)	50.89%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	26.33%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 敷均し(ルーズ) C=1 障害無し			B=1 標準(10,000m3未満)		

# 施工単価表

大型土のう製作・設置(BH設置)

SHD10003

単第0 -0030 表

頁0 -0052

10 袋 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.278	人			1*0.278
特殊作業員	0.278	人			1*0.278
普通作業員	0.278	人			1*0.278
耐候性大型土のう(2.0t用) 丸型,径110cm×長110cm 短期仮設対応(1年),令和5年改定基準適合品	10.000	枚			
購入土	10.000	m3			ほぐした土量
機-28_バックホウ運転(賃料) クレーン付2.9t吊_山積0.8m3	0.278	日			単第0-0031 表
諸雑費	4	%			#09
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=4 D=101 耐候性(短期)大型土のう(R5改定基準適合品) 【F】土砂(m3)			B=2	土砂の計上あり	







# 施工単価表

暗渠排水管

SPK24040092

単第0 -0034 表

据付・撤去 波状管及び網状管 200～400mm

シングル 合成樹脂排水材 呼び径400mm

1

m 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 8.31%

材料構成比: 91.69%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

5,009.50000

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(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	5.72%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	2.59%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
合成樹脂排水材(高密度ポリエチレン管) <シングル構造>内面波状管(有孔・無孔) 呼び径400mm	91.69%		暗渠排水管 波状管 呼び径300mm 高密度ポリエチレン管(シングル構造)		TTPCD0274 TTPT00191
積算単価			積算単価		E9999
A=3 据付・撤去 C=2 200～400mm F=1 継手材料費要 H=0 現場の状況による材料損料率の率乗算			B=2 波状管及び網状管 D=37 シングル 合成樹脂排水材 呼び径400mm G=2 期間3ヶ月未満(損料率0.2) I=1 -(全ての費用)		
<b>【管材料単価】</b>					
管材料単価(円) * ( 材料損料率 + ( 材料損料率 * 現場状況による材料損料率の率乗算 ) )					

# 施工単価表

暗渠排水管

SPK24040092

単第0 -0035 表

据付・撤去 波状管及び網状管 450～600mm

シングル 合成樹脂排水材 呼び径500mm

1 m 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 5.57%

材料構成比: 94.43%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 13,537.00000

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
普通作業員	3.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	1.60%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
合成樹脂排水材(高密度ポリエチレン管) <シングル構造>内面波状管(有孔・無孔) 呼び径500mm	94.43%		暗渠排水管 波状管 呼び径500mm 高密度ポリエチレン管(シングル構造)		TTPC00192 TTPT00192
積算単価			積算単価		E9999
A=3 据付・撤去 C=3 450～600mm F=1 継手材料費要 H=0 現場の状況による材料損料率の率乗算			B=2 波状管及び網状管 D=39 シングル 合成樹脂排水材 呼び径500mm G=2 期間3ヶ月未満(損料率0.2) I=1 -(全ての費用)		
<b>【管材料単価】</b>					
管材料単価(円) * ( 材料損料率 + ( 材料損料率 * 現場状況による材料損料率の率乗算 ) )					

# 施工単価表

暗渠排水管

SPK24040092

単第0 -0036 表

据付・撤去 波状管及び網状管 450～600mm

シングル 合成樹脂排水材 呼び径600mm

1 m 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 5.57%

材料構成比: 94.43%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 13,537.00000

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
普通作業員	3.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	1.60%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
合成樹脂排水材(高密度ポリエチレン管) <シングル構造>内面波状管(有孔・無孔) 呼び径600mm	94.43%		暗渠排水管 波状管 呼び径500mm 高密度ポリエチレン管(シングル構造)		TTPCD0276 TTPT00192
積算単価			積算単価		E9999
A=3 据付・撤去 C=3 450～600mm F=1 継手材料費要 H=0 現場の状況による材料損料率の率乗算			B=2 波状管及び網状管 D=40 シングル 合成樹脂排水材 呼び径600mm G=2 期間3ヶ月未満(損料率0.2) I=1 -(全ての費用)		
<b>【管材料単価】</b>					
管材料単価(円) * ( 材料損料率 + ( 材料損料率 * 現場状況による材料損料率の率乗算 ) )					











# 施工単価表

積込(ルーズ)

SPK24040007

単第0 -0042 表

土砂

土量50,000m3未満

1

m3 当り

機械構成比: 43.43%

労務構成比:

37.88%

材料構成比:

18.69%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

236.18000

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・排2014 山積0.8/平積0.6m3	43.43%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2014 山積0.8/平積0.6m3)		MTPC00153 MTPT00153
運転手(特殊)	37.88%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	18.69%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂			B=1 土量50,000m3未満		

# 数量計算書





土 工

掘削・盛土・法面整形

数量計算

(A箇所復旧部)

測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断面	平均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 0. 0		1.7						
SECT. 6. 0	6. 0	0. 5	1. 10	6. 6				
SECT. 12. 6	6. 6	1. 2	0. 85	5. 6				
合 計				12. 2			0. 0	

測 点	距 離	盛土 B			断面	平均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 0. 0		0. 1						
SECT. 6. 0	6. 0	0. 6	0. 35	2. 1				
SECT. 12. 6	6. 6	0. 1	0. 35	2. 3				
合 計				4. 4			0. 0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 0. 0		2. 0						
SECT. 6. 0	6. 0	1. 5	1. 75	10. 5				
SECT. 12. 6	6. 6	2. 0	1. 75	11. 6				
合 計				22. 1			0. 0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 0. 0		0. 8						
SECT. 6. 0	6. 0	1. 6	1. 20	7. 2				
SECT. 12. 6	6. 6	0. 8	1. 20	7. 9				
合 計				15. 1			0. 0	

残土処分

土砂 (12.2+15.1)-(4.4÷0.9)-2.5 = 19.9 m<sup>3</sup>

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(B箇所復旧部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 0.5		1.6						
SECT. 6.0	5.5	0.2	0.90	5.0				
SECT. 9.5	3.5	1.4	0.80	2.8				
合 計				7.8			0.0	

測 点	距 離	盛土 B			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 0.5		0.2						
SECT. 6.0	5.5	1.2	0.70	3.9				
SECT. 9.5	3.5	0.2	0.70	2.5				
合 計				6.4			0.0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 0.5		2.0						
SECT. 6.0	5.5	1.0	1.50	8.3				
SECT. 9.5	3.5	2.0	1.50	5.3				
合 計				13.6			0.0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 0.5		1.2						
SECT. 6.0	5.5	2.0	1.60	8.8				
SECT. 9.5	3.5	1.0	1.50	5.3				
合 計				14.1			0.0	

残土処分

土砂 (7.8+9.3)-(6.4÷0.9)-1.8 = 8.2 m<sup>3</sup>

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(C箇所復旧部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 17. 4		1.7						
SECT. 19. 4	2.0	1.6	1.65	3.3				
SECT. 21. 4	2.0	1.4	1.50	3.0				
合 計				6.3			0.0	

測 点	距 離	盛土 B			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 17. 4		0.2						
SECT. 19. 4	2.0	0.2	0.20	0.4				
SECT. 21. 4	2.0	0.2	0.20	0.4				
合 計				0.8			0.0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 17. 4		2.0						
SECT. 19. 4	2.0	2.0	2.00	4.0				
SECT. 21. 4	2.0	2.0	2.00	4.0				
合 計				8.0			0.0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 17. 4		1.0						
SECT. 19. 4	2.0	0.9	0.95	1.9				
SECT. 21. 4	2.0	0.9	0.90	1.8				
合 計				3.7			0.0	

残土処分

土砂  $(6.3+3.9)-(0.8\div0.9)-0.8 = 8.5 \text{ m}^3$

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(D箇所復旧部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 28. 4		2.1						
SECT. 34. 0	5. 6	2. 0	2. 05	11. 5				
SECT. 39. 0	5. 0	2. 3	2. 15	10. 8				
合 計				22. 3			0. 0	

測 点	距 離	盛土 B			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 28. 4		0. 2						
SECT. 34. 0	5. 6	0. 2	0. 20	1. 1				
SECT. 39. 0	5. 0	0. 2	0. 20	1. 0				
合 計				2. 1			0. 0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 28. 4		2. 8						
SECT. 34. 0	5. 6	2. 8	2. 80	15. 7				
SECT. 39. 0	5. 0	2. 8	2. 80	14. 0				
合 計				29. 7			0. 0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 28. 4		1. 1						
SECT. 34. 0	5. 6	0. 7	0. 90	5. 0				
SECT. 39. 0	5. 0	1. 1	0. 90	4. 5				
合 計				9. 5			0. 0	

残土処分

土砂 (22.3+24.4)-(2.1÷0.9)-11.7 = 32.7 m<sup>3</sup>

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(E箇所復旧部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 67.0		1.3						
SECT. 70.0	3.0	1.3	1.30	3.9				
SECT. 72.6	2.6	1.4	1.35	3.5				
合 計				7.4			0.0	

測 点	距 離	盛土 B			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 67.0		0.2						
SECT. 70.0	3.0	0.2	0.20	0.6				
SECT. 72.6	2.6	0.2	0.20	0.5				
合 計				1.1			0.0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 67.0		2.4						
SECT. 70.0	3.0	2.1	2.25	6.8				
SECT. 72.6	2.6	2.1	2.10	5.5				
合 計				12.3			0.0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 67.0		0.9						
SECT. 70.0	3.0	1.4	1.15	3.5				
SECT. 72.6	2.6	1.1	1.25	3.3				
合 計				6.8			0.0	

残土処分

土砂 (7.4+5.2)-(1.1÷0.9)-0.6 = 10.8 m<sup>3</sup>

土 工

掘削・盛土・法面整形

数量計算

(F箇所復旧部)

測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断面	平均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 94. 4		1.4						
SECT. 97. 4	3.0	0.9	1.15	3.5				
SECT. 101.0	3.6	1.4	1.15	4.1				
合 計				7.6			0.0	

測 点	距 離	盛土 B			断面	平均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
SECT. 94. 4		0.1						
SECT. 97. 4	3.0	0.1	0.10	0.3				
SECT. 101.0	3.6	0.1	0.10	0.4				
合 計				0.7			0.0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 94. 4		2.5						
SECT. 97. 4	3.0	2.4	2.45	7.4				
SECT. 101.0	3.6	2.5	2.45	8.8				
合 計				16.2			0.0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 94. 4		0.5						
SECT. 97. 4	3.0	0.6	0.55	1.7				
SECT. 101.0	3.6	0.6	0.60	2.2				
合 計				3.9			0.0	

残土処分

土砂 (7.6+12.5)-(0.7÷0.9)-6.6 = 12.7 m<sup>3</sup>

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(A箇所復旧部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 0. 0		1.3						
SECT. 6. 0	6.0	1.1	1.20	7.2				
SECT. 12. 6	6.6	1.3	1.20	7.9				
合計				15.1			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 0. 0		0.2						
SECT. 6. 0	6.0	0.2	0.20	1.2				
SECT. 12. 6	6.6	0.2	0.20	1.3				
合計				2.5			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
SECT. 0. 0		0.8						
SECT. 6. 0	6.0	0.8	0.80	4.8				
SECT. 12. 6	6.6	0.8	0.80	5.3				
合計				10.1			0.0	

・コンクリートブロック積基礎

1号基礎工

L = 設計図面より = 12.0 m

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(B箇所復旧部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 0.5		1.0						
SECT. 6.0	5.5	1.1	1.05	5.8				
SECT. 9.5	3.5	0.9	1.00	3.5				
合計				9.3			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 0.5		0.2						
SECT. 6.0	5.5	0.2	0.20	1.1				
SECT. 9.5	3.5	0.2	0.20	0.7				
合計				1.8			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
SECT. 0.5		0.8						
SECT. 6.0	5.5	0.8	0.80	4.4				
SECT. 9.5	3.5	0.8	0.80	2.8				
合計				7.2			0.0	

・コンクリートブロック積基礎

1号基礎工

L = 設計図面より = 8.4 m

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(C箇所復旧部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 17. 4		1.0						
SECT. 19. 4	2.0	0.9	0.95	1.9				
SECT. 21. 4	2.0	1.1	1.00	2.0				
合計				3.9			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 17. 4		0.2						
SECT. 19. 4	2.0	0.2	0.20	0.4				
SECT. 21. 4	2.0	0.2	0.20	0.4				
合計				0.8			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
SECT. 17. 4		0.8						
SECT. 19. 4	2.0	0.8	0.80	1.6				
SECT. 21. 4	2.0	0.8	0.80	1.6				
合計				3.2			0.0	

・コンクリートブロック積基礎

1号基礎工

L = 設計図面より = 3.4 m

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(D箇所復旧部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 28. 4		2. 3						
SECT. 34. 0	5. 6	2. 3	2. 30	12. 9				
SECT. 39. 0	5. 0	2. 3	2. 30	11. 5				
合計				24. 4			0. 0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 28. 4		1. 1						
SECT. 34. 0	5. 6	1. 1	1. 10	6. 2				
SECT. 39. 0	5. 0	1. 1	1. 10	5. 5				
合計				11. 7			0. 0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
SECT. 28. 4		0. 8						
SECT. 34. 0	5. 6	0. 8	0. 80	4. 5				
SECT. 39. 0	5. 0	0. 8	0. 80	4. 0				
合計				8. 5			0. 0	

・コンクリートブロック積基礎

1号基礎工

L = 設計図面より = 10.0 m

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(E箇所復旧部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 67.0		0.9						
SECT. 70.0	3.0	0.9	0.90	2.7				
SECT. 72.6	2.6	1.0	0.95	2.5				
合計				5.2			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 67.0		0.1						
SECT. 70.0	3.0	0.1	0.10	0.3				
SECT. 72.6	2.6	0.1	0.10	0.3				
合計				0.6			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
SECT. 67.0		0.6						
SECT. 70.0	3.0	0.6	0.60	1.8				
SECT. 72.6	2.6	0.6	0.60	1.6				
合計				3.4			0.0	

・コンクリートブロック積基礎

2号基礎工

L = 設計図面より = 5.0 m

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(F箇所復旧部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 94. 4		1.9						
SECT. 97. 4	3.0	1.9	1.90	5.7				
SECT. 101.0	3.6	1.9	1.90	6.8				
合計				12.5			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
SECT. 94. 4		1.0						
SECT. 97. 4	3.0	1.0	1.00	3.0				
SECT. 101.0	3.6	1.0	1.00	3.6				
合計				6.6			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
SECT. 94. 4		0.6						
SECT. 97. 4	3.0	0.6	0.60	1.8				
SECT. 101.0	3.6	0.6	0.60	2.2				
合計				4.0			0.0	

・コンクリートブロック積基礎

2号基礎工

L = 設計図面より = 6.0 m

法覆護岸工

コンクリートブロック積工

数量計算

(A箇所復旧部)

測点	距離	コンクリートブロック積 控500			裏込砕石 G			摘要
		法長	平均	平積	断面	平均	立積	
(1:0.3)								
(SECT. 0.3)		1.5			0.8			
SECT. 6.0	5.7	1.5	1.50	8.6	0.8	0.80	4.6	
(SECT. 12.3)	6.3	1.5	1.50	9.5	0.8	0.80	5.0	
合計				18.1			9.6	

測点	距離	吸出防止材			中詰材			摘要
		法長	平均	平積	ブロック面積	m3/m2	立積	
(SECT. 0.3)		1.5						
SECT. 6.0	5.7	1.5	1.50	8.6				
(SECT. 12.3)	6.3	1.5	1.50	9.5				
合計				18.1	18.1	×0.285=	5.2	

・コンクリートブロック積

1-1号天端コンクリート

$$\begin{aligned}
 L &= \text{設計図面より} & = & 12.0 \text{ m} \\
 \text{コンクリート} & V = 12.0 \times 1.22 & /10.0 = & 1.5 \text{ m}^3 \\
 \text{型枠} & A = 12.0 \times 2.06 & /10.0 = & 2.5 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

法覆護岸工		コンクリートブロック積工			数量計算			(B箇所復旧部)
測点	距離	コンクリートブロック積 控500			裏込砕石 G			摘要
		法長	平均	平積	断面	平均	立積	
(1:0.3)								
(SECT. 0.8)		1.5			0.8			
SECT. 6.0	5.2	1.5	1.50	7.8	0.8	0.80	4.2	
(SECT. 9.2)	3.2	1.5	1.50	4.8	0.8	0.80	2.6	
合計				12.6			6.8	

測点	距離	吸出防止材			中詰材			摘要
		法長	平均	平積	ブロック面積	m3/m2	立積	
(SECT. 0.8)		1.5						
SECT. 6.0	5.2	1.5	1.50	7.8				
(SECT. 9.2)	3.2	1.5	1.50	4.8				
合計				12.6	12.6	×0.285=	3.6	

・コンクリートブロック積

1-1号天端コンクリート

$$\begin{aligned}
 L &= \text{設計図面より} = 8.4 \text{ m} \\
 \text{コンクリート} \quad V &= 8.4 \times 1.22 / 10.0 = 1.0 \text{ m}^3 \\
 \text{型枠} \quad A &= 8.4 \times 2.06 / 10.0 = 1.7 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

法覆護岸工

コンクリートブロック積工

数量計算

(C箇所復旧部)

測点	距離	コンクリートブロック積 控500			裏込砕石 G			摘要
		法長	平均	平積	断面	平均	立積	
(1:0.3)								
(SECT. 17.7)		1.5			0.8			
SECT. 19.4	1.7	1.5	1.50	2.6	0.8	0.80	1.4	
(SECT. 21.1)	1.7	1.5	1.50	2.6	0.8	0.80	1.4	
合計				5.2			2.8	

測点	距離	吸出防止材			中詰材			摘要
		法長	平均	平積	ブロック面積	m3/m2	立積	
(SECT. 17.7)		1.5						
SECT. 19.4	1.7	1.5	1.50	2.6				
(SECT. 21.1)	1.7	1.5	1.50	2.6				
合計				5.2	5.2	×0.285=	1.5	

・コンクリートブロック積

1-1号天端コンクリート

$$\begin{aligned}
 L &= \text{設計図面より} = 3.4 \text{ m} \\
 \text{コンクリート} \quad V &= 3.4 \times 1.22 / 10.0 = 0.4 \text{ m}^3 \\
 \text{型枠} \quad A &= 3.4 \times 2.06 / 10.0 = 0.7 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

法覆護岸工		コンクリートブロック積工			数量計算			(D箇所復旧部)
測点	距離	コンクリートブロック積 控500			裏込砕石 G			摘要
		法長	平均	平積	断面	平均	立積	
(1:0.4)								
(SECT. 28.7)		2.3			1.2			
SECT. 34.0	5.3	2.3	2.30	12.2	1.2	1.20	6.4	
(SECT. 38.7)	4.7	2.3	2.30	10.8	1.2	1.20	5.6	
合計				23.0			12.0	

測点	距離	吸出防止材			中詰材			摘要
		法長	平均	平積	ブロック面積	m3/m2	立積	
(SECT. 28.7)		2.3						
SECT. 34.0	5.3	2.3	2.30	12.2				
(SECT. 38.7)	4.7	2.3	2.30	10.8				
合計				23.0	23.0	×0.285=	6.6	

•コンクリートブロック積

1-2号天端コンクリート

$$\begin{aligned}
 L &= \text{設計図面より} &= & 10.0 \text{ m} \\
 \text{コンクリート} & V = 10.0 \times 1.37 & /10.0 = & 1.4 \text{ m}^3 \\
 \text{型枠} & A = 10.0 \times 2.12 & /10.0 = & 2.1 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

法覆護岸工

コンクリートブロック積工

数量計算

(E箇所復旧部)

測点	距離	コンクリートブロック積 控350			裏込砕石 G			摘要
		法長	平均	平積	断面	平均	立積	
(1:0.4)								
(SECT. 67.3)		1.7			0.8			
SECT. 70.0	2.7	1.7	1.70	4.6	0.8	0.80	2.2	
(SECT. 72.3)	2.3	1.7	1.70	3.9	0.8	0.80	1.8	
合計				8.5			4.0	

測点	距離							摘要
		法長	平均	平積	断面	平均	立積	
合計				0.0			0.0	

・コンクリートブロック積

2号天端コンクリート

$$\begin{aligned}
 L &= \text{設計図面より} & & = 5.0 \text{ m} \\
 \text{コンクリート} & V = 5.0 \times 0.95 & & /10.0 = 0.5 \text{ m}^3 \\
 \text{型枠} & A = 5.0 \times 2.12 & & /10.0 = 1.1 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

法覆護岸工

コンクリートブロック積工

数量計算

(F箇所復旧部)

測点	距離	コンクリートブロック積 控350			裏込砕石 G			摘要
		法長	平均	平積	断面	平均	立積	
(1:0.4)								
(SECT. 94.7)		2.0			1.0			
SECT. 97.4	2.7	2.0	2.00	5.4	1.0	1.00	2.7	
(SECT. 100.7)	3.3	2.0	2.00	6.6	1.0	1.00	3.3	
合計				12.0			6.0	

測点	距離							摘要
		法長	平均	平積	断面	平均	立積	
合計				0.0			0.0	

・コンクリートブロック積

2号天端コンクリート

$$\begin{aligned}
 L &= \text{設計図面より} & & = 6.0 \text{ m} \\
 \text{コンクリート} & V = 6.0 \times 0.95 & & /10.0 = 0.6 \text{ m}^3 \\
 \text{型枠} & A = 6.0 \times 2.12 & & /10.0 = 1.3 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

法面工		植生工			数量計算			(A箇所復旧部)
測点	距離	張芝			法長	平均	平積	摘要
		法長	平均	平積				
SECT. 0.0		0.8						
SECT. 0.5	0.5	0.9	0.85	0.4				
SECT. 6.0	5.5	1.1	1.00	5.5				
SECT. 9.5	3.5	0.7	0.90	3.2				
SECT. 12.6	3.1	0.8	0.75	2.3				
合計				11.4			0.0	

法面工		植生工			数量計算			(B箇所復旧部)
測 点	距 離	張芝			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 0. 5		1. 2						
SECT. 6. 0	5. 5	1. 0	1. 10	6. 1				
SECT. 9. 5	3. 5	1. 0	1. 00	3. 5				
合 計				9. 6			0. 0	

法面工		植生工			数量計算			(C箇所復旧部)
測 点	距 離	張芝			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 17.4		1.0						
SECT. 19.4	2.0	0.9	0.95	1.9				
SECT. 21.4	2.0	0.9	0.90	1.8				
合 計				3.7			0.0	

法面工		植生工			数量計算			(D箇所復旧部)
測 点	距 離	張芝			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 28.4		1.1						
SECT. 34.0	5.6	0.7	0.90	5.0				
SECT. 39.0	5.0	1.1	0.90	4.5				
合 計				9.5			0.0	

法面工		植生工			数量計算			(E箇所復旧部)
測 点	距 離	張芝			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 67.0		1.2						
SECT. 70.0	3.0	1.4	1.30	3.9				
SECT. 72.6	2.6	1.1	1.25	3.3				
合 計				7.2			0.0	

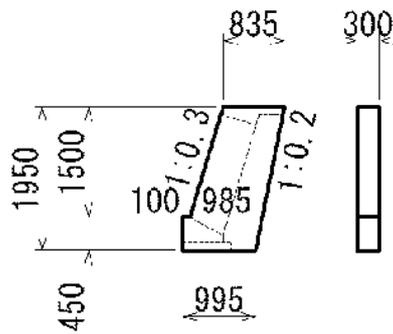
法面工		植生工			数量計算			(F箇所復旧部)
測 点	距 離	張芝			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
SECT. 94.4		0.5						
SECT. 97.4	3.0	0.5	0.50	1.5				
SECT. 101.0	3.6	0.6	0.55	2.0				
合 計				3.5			0.0	

・小口止工

1号小口止工 (1:0.3)

N= 設計図面より = 2ヶ所

1号小口止工



コンクリート  
 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

数量表 1号小口止工

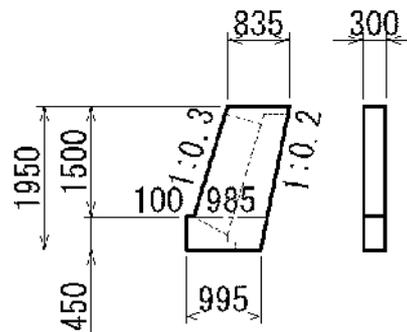
種 別 規 格	算 式	1箇所当り 数 量
コンクリート 18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.835+0.985)/2 \times 1.50 + (0.985+0.10+0.995)/2 \times 0.45\} \times 0.30$	0.55 m <sup>3</sup>
型 枠	$\{(0.835+0.985)/2 \times 1.50 + (0.985+0.10+0.995)/2 \times 0.45\} \times 2 + 0.45 \times 0.30$	3.80 m <sup>2</sup>
化粧型枠	$1.50 \times 1.044 \times 0.30$	0.47 m <sup>2</sup>

・小口止工

1号小口止工 (1:0.3)

N= 設計図面より = 2ヶ所

1号小口止工



コンクリート  
 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

数量表 1号小口止工

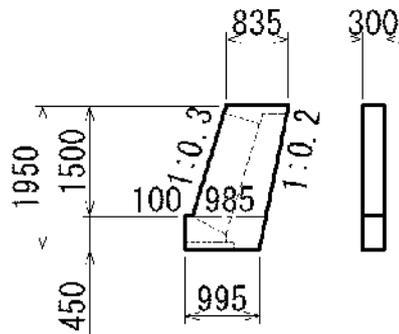
種 別 規 格	算 式	1箇所当り 数 量
コンクリート 18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.835+0.985)/2 \times 1.50 + (0.985+0.10+0.995)/2 \times 0.45\} \times 0.30$	0.55 m <sup>3</sup>
型 枠	$\{(0.835+0.985)/2 \times 1.50 + (0.985+0.10+0.995)/2 \times 0.45\} \times 2 + 0.45 \times 0.30$	3.80 m <sup>2</sup>
化粧型枠	$1.50 \times 1.044 \times 0.30$	0.47 m <sup>2</sup>

・小口止工

1号小口止工 (1:0.3)

N= 設計図面より = 2ヶ所

1号小口止工



コンクリート  
 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

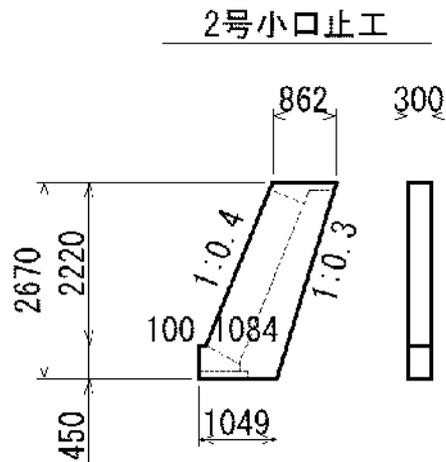
数量表 1号小口止工

種 別 規 格	算 式	1箇所当り 数 量
コンクリート 18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.835+0.985)/2 \times 1.50 + (0.985+0.10+0.995)/2 \times 0.45\} \times 0.30$	0.55 m <sup>3</sup>
型 枠	$\{(0.835+0.985)/2 \times 1.50 + (0.985+0.10+0.995)/2 \times 0.45\} \times 2 + 0.45 \times 0.30$	3.80 m <sup>2</sup>
化粧型枠	$1.50 \times 1.044 \times 0.30$	0.47 m <sup>2</sup>

・小口止工

2号小口止工 (1:0.4)

N = 設計図面より = 2ヶ所



コンクリート  
 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

数量表 2号小口止工

1箇所当り

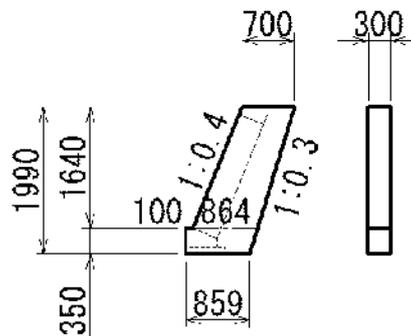
種 別 規 格	算 式	数 量
コンクリート 18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.862+1.084)/2 \times 2.22 + (1.084+0.10+1.049)/2 \times 0.45\} \times 0.30$	0.80 m <sup>3</sup>
型 枠	$\{(0.862+1.084)/2 \times 2.22 + (1.084+0.10+1.049)/2 \times 0.45\} \times 2 + 0.45 \times 0.30$	5.46 m <sup>2</sup>
化粧型枠	$2.22 \times 1.077 \times 0.30$	0.72 m <sup>2</sup>

・小口止工

3号小口止工 (1:0.4)

N= 設計図面より = 2ヶ所

3号小口止工



コンクリート  
 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

数量表 3号小口止工

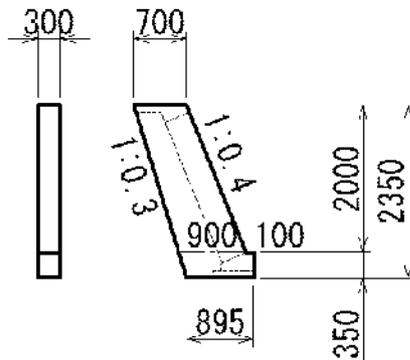
種 別	規 格	算 式	1箇所当り 数 量
コンクリート	18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.700+0.864)/2 \times 1.64 + (0.864+0.10+0.859)/2 \times 0.35\} \times 0.30$	0.48 m <sup>3</sup>
型 枠		$\{(0.700+0.864)/2 \times 1.64 + (0.864+0.10+0.859)/2 \times 0.35\} \times 2 + 0.35 \times 0.30$	3.31 m <sup>2</sup>
化粧型枠		$1.64 \times 1.077 \times 0.30$	0.53 m <sup>2</sup>

## ・小口止工

4号小口止工 (1:0.4)

N = 設計図面より = 2ヶ所

## 4号小口止工



コンクリート  
 $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

数量表 4号小口止工

種 別 規 格	算 式	1箇所当り 数 量
コンクリート 18N/mm <sup>2</sup>	$\{(0.700+0.900)/2 \times 2.00 + (0.900+0.10+0.895)/2 \times 0.35\} \times 0.30$	0.58 m <sup>3</sup>
型 枠	$\{(0.700+0.900)/2 \times 2.00 + (0.900+0.10+0.895)/2 \times 0.35\} \times 2 + 0.35 \times 0.30$	3.97 m <sup>2</sup>
化粧型枠	$2.00 \times 1.077 \times 0.30$	0.65 m <sup>2</sup>

護床工		底張工			数量計算			(A箇所)	
測点	距離	底張コンクリート			均しコンクリート			底張Co	均しCo
		幅	平均	平積	幅	平均	平積		
								(上幅+下幅)/2	(上幅+下幅)/2
SECT. 0.0		1.6			1.4			(1.6+1.53)/2	(1.43+1.41)/2
SECT. 0.5	0.5	1.4	1.50	0.8	1.2	1.30	0.7	(1.5+1.38)/2	(1.18+1.18)/2
SECT. 6.0	5.5	1.4	1.40	7.7	1.2	1.20	6.6	(1.5+1.38)/2	(1.18+1.18)/2
SECT. 9.5	3.5	1.4	1.40	4.9	1.2	1.20	4.2	(1.5+1.38)/2	(1.18+1.18)/2
SECT. 12.6	3.1	1.5	1.45	4.5	1.4	1.30	4.0	(1.6+1.48)/2	(1.38+1.37)/2
合計				17.9			15.5		

底張コンクリート V= 17.9 × 0.2 = 3.6 m3

均しコンクリート V= 15.5 × 0.1 = 1.6 m3

護床工		底張工			数量計算			(C箇所)	
測点	距離	底張コンクリート			均しコンクリート			底張Co	均しCo
		幅	平均	平積	幅	平均	平積		
								(上幅+下幅)/2	(上幅+下幅)/2
SECT. 17. 4		1. 4			1. 2			(1. 4+1. 33)/2	(1. 23+1. 22)/2
SECT. 19. 4	2. 0	1. 4	1. 37	2. 7	1. 2	1. 20	2. 4	(1. 4+1. 32)/2	(1. 22+1. 2)/2
SECT. 21. 4	2. 0	1. 7	1. 51	3. 0	1. 5	1. 35	2. 7	(1. 7+1. 61)/2	(1. 51+1. 5)/2
合計				5. 8			5. 1		

底張コンクリート V= 5.8 × 0.2 = 1.2 m3

均しコンクリート V= 5.1 × 0.1 = 0.5 m3

護床工		底張工			数量計算			(E箇所)	
測点	距離	底張コンクリート			均しコンクリート			底張Co	均しCo
		幅	平均	平積	幅	平均	平積		
								(上幅+下幅)/2	(上幅+下幅)/2
SECT. 67.0		1.4			1.3			(1.5+1.37)/2	(1.27+1.26)/2
SECT. 70.0	3.0	1.2	1.33	4.0	1.0	1.15	3.5	(1.3+1.13)/2	(1.03+1.01)/2
SECT. 72.6	2.6	1.2	1.23	3.2	1.1	1.05	2.7	(1.3+1.17)/2	(1.07+1.06)/2
合計				7.2			6.2		

底張コンクリート  $V = 7.2 \times 0.2 = 1.4 \text{ m}^3$

均しコンクリート  $V = 6.2 \times 0.1 = 0.6 \text{ m}^3$

仮設工		水替対象面積						(A～D箇所)
測 点	距 離	コンクリートブロック積 控500			コンクリートブロック積 控500			摘 要
		法 長	平 均	平 積	法 長	平 均	平 積	
(1:0.3)								
A箇所								
(SECT. 0.3)		0.6						
SECT. 6.0	5.7	0.7	0.65	3.7				
(SECT. 12.3)	6.3	0.8	0.75	4.7				
B箇所								
(SECT. 0.8)		0.6						
SECT. 6.0	5.2	0.7	0.65	3.4				
(SECT. 9.2)	3.2	0.9	0.80	2.6				
C箇所								
(SECT. 17.7)		0.8						
SECT. 19.4	1.7	0.9	0.85	1.4				
(SECT. 21.1)	1.7	0.7	0.80	1.4				
(1:0.4)								
D箇所								
(SECT. 28.7)		1.5						
SECT. 34.0	5.3	1.5	1.50	8.0				
(SECT. 38.7)	4.7	1.4	1.45	6.8				
合 計				32.0			0.0	

### 水替対象数量

Coブロック積の水替対象面積

$$(A\sim D箇所) \quad A = \quad = \quad 32.0 \text{ m}^2$$

$$1号基礎工 \quad L = 12.0 + 8.4 + 3.4 + 10.0 = 33.8 \text{ m}$$

$$\text{コンクリート} \quad V = 33.8 \times 1.36 / 10.0 = 4.6 \text{ m}^3$$

$$\text{型枠} \quad A = 33.8 \times 4.50 / 10.0 = 15.2 \text{ m}^2$$

$$\text{基礎砕石} \quad A = 33.8 \times 7.50 / 10.0 = 25.4 \text{ m}^2$$

$$\text{小口止工} \quad N = 2.0 + 2.0 + 2.0 + 2.0 = 8.0 \text{ ヶ所}$$

### 護床工

$$\text{底張Co} \quad V = 3.6 + 1.2 = 4.8 \text{ m}^3$$

$$\text{均しCo} \quad V = 1.6 + 0.5 = 2.1 \text{ m}^3$$

$$\text{合 計} \quad = \quad 6.9 \text{ m}^3$$

仮設工		水替対象面積						(E箇所)
測 点	距 離	コンクリートブロック積 控350			コンクリートブロック積 控350			摘 要
		法 長	平 均	平 積	法 長	平 均	平 積	
(1:0.4)								
E箇所								
(SECT. 67.3)		0.8						
SECT. 70.0	2.7	0.8	0.80	2.2				
(SECT. 72.3)	2.3	0.8	0.80	1.8				
合 計				4.0			0.0	

水替対象数量

Coブロック積の水替対象面積

(E箇所)  $A =$   $= 4.0 \text{ m}^2$

2号基礎工  $L = 5.0 = 5.0 \text{ m}$

コンクリート  $V = 5.0 \times 0.83 / 10.0 = 0.4 \text{ m}^3$

型枠  $A = 5.0 \times 3.50 / 10.0 = 1.8 \text{ m}^2$

基礎砕石  $A = 5.0 \times 6.30 / 10.0 = 3.2 \text{ m}^2$

小口止工  $N = 2.0 = 2.0 \text{ ヶ所}$

護床工

底張Co  $V = 1.4 = 1.4 \text{ m}^3$

均しCo  $V = 0.6 = 0.6 \text{ m}^3$

合 計  $= 2.0 \text{ m}^3$

仮設工		水替対象面積						(F箇所)
測 点	距 離	コンクリートブロック積 控350			コンクリートブロック積 控350			摘 要
		法 長	平 均	平 積	法 長	平 均	平 積	
(1:0.4)								
F箇所								
(SECT. 94. 7)		1.9						
SECT. 97. 4	2.7	1.8	1.85	5.0				
(SECT. 100. 7)	3.3	1.8	1.80	5.9				
合 計				10.9			0.0	

水替対象数量

Coブロック積の水替対象面積

(F箇所)  $A = \quad = \quad 10.9 \text{ m}^2$

2号基礎工  $L = 6.0 = 6.0 \text{ m}$

コンクリート  $V = 6.0 \times 0.83 / 10.0 = 0.5 \text{ m}^3$

型枠  $A = 6.0 \times 3.50 / 10.0 = 2.1 \text{ m}^2$

基礎砕石  $A = 6.0 \times 6.30 / 10.0 = 3.8 \text{ m}^2$

小口止工  $N = 2.0 = 2.0 \text{ ヶ所}$

仮 設 工

(A～D箇所)

種 別	算 式	数 量
仮締切	河床幅3m未満	
	河床幅 $= (1.6+1.7) \times 1/2 = 1.65\text{m}$	
	LWL水深 $= (0.2+0.2) \times 1/2 = 0.20 = 0.2\text{m}$	
	大型土のう	
	$N = (0.2+0.3) \times 1.65 \times 2 / (1.08 \times 1.10)$	
	$= 1.4 \div 1$	1 袋
汚濁防止	河床幅3m未満	
	大型土のう	
	$N = (0.2+0.3) \times 1.65 \times 3 / (1.08 \times 1.10)$	
	$= 2.1$	2 袋
掛樋工		
	$L = (\text{上流})3.0+39.0+(\text{下流})12.0=54.0$	54.0 m
ポンプ設置撤去		
	設計図面より	1 ヶ所
ポンプ運転	別紙1より	11.0 日
工事用道路工		
	W=4.0m (切込砕石 t =10cm)	
	$L = 39.0+12.5=51.5\text{m}$	51.5 m
	$V = 2.25 \times 51.5 = 115.9\text{m}^3$	
盛土(購入土)	$V = 115.9 \times 1.33 = 154.1$	154.1 m <sup>3</sup>
整地	$V = 3.00 \times 51.5 \times 0.10 = 15.5$	15.5 m <sup>3</sup>
掘削	$V = 154.1+15.5=169.6$	169.6 m <sup>3</sup>

仮 設 工		(E箇所)
種 別	算 式	数 量
仮締切	河床幅3m未満	
	河床幅 $= (1.7+1.5) \times 1/2 = 1.6\text{m}$	
	LWL水深 $= (0.4+0.2) \times 1/2 = 0.30 = 0.3\text{m}$	
	大型土のう	
	$N = (0.3+0.3) \times 1.6 \times 2 / (1.08 \times 1.10)$	
	$= 1.6 \div 2$	2 袋
汚濁防止	河床幅3m未満	
	大型土のう	
	$N = (0.3+0.3) \times 1.6 \times 3 / (1.08 \times 1.10)$	
	$= 2.4$	2 袋
掛樋工		
	$L = (\text{上流})3.0 + 5.6 + (\text{下流})12.0 = 20.6$	20.6 m
ポンプ設置撤去		
	設計図面より	1 ヶ所
ポンプ運転	別紙1より	2.0 日
工事用道路工		
	W=4.0m (切込砕石 t =10cm)	
	$L = 14.7 + 5.6 = 20.3\text{m}$	20.3 m
	$V = 2.25 \times 20.3 = 45.7\text{m}^3$	
盛土(購入土)	$V = 45.7 \times 1.33 = 60.8$	60.8 m <sup>3</sup>
整地	$V = 3.00 \times 20.3 \times 0.10 = 6.1$	6.1 m <sup>3</sup>
掘削	$V = 60.8 + 6.1 = 66.9$	66.9 m <sup>3</sup>

仮 設 工		(F箇所)
種 別	算 式	数 量
仮締切	河床幅3m未満	
	河床幅 $= (1.5+1.5) \times 1/2 = 1.5\text{m}$	
	LWL水深 $= (0.7+0.7) \times 1/2 = 0.70 = 0.7\text{m}$	
	大型土のう	
	$N = (0.7+0.3) \times 1.5 \times 2 / (1.08 \times 1.10)$	
	$= 2.5 \div 3$	3 袋
汚濁防止	河床幅3m未満	
	大型土のう	
	$N = (0.7+0.3) \times 1.5 \times 3 / (1.08 \times 1.10)$	
	$= 3.8$	4 袋
掛樋工		
	$L = (\text{上流})3.0 + 6.6 + (\text{下流})12.0 = 21.6$	21.6 m
ポンプ設置撤去		
	設計図面より	1 ヶ所
ポンプ運転	別紙1より	2.0 日
工事用道路工		
	W=4.0m (切込砕石 t =10cm)	
	$L = 21.8 + 6.6 = 28.4\text{m}$	28.4 m
	$V = 2.25 \times 28.4 = 63.9\text{m}^3$	
盛土(購入土)	$V = 63.9 \times 1.33 = 85.0$	85.0 m <sup>3</sup>
整地	$V = 3.00 \times 28.4 \times 0.10 = 8.5$	8.5 m <sup>3</sup>
掘削	$V = 85.0 + 8.5 = 93.5$	93.5 m <sup>3</sup>

標準日数は土木工事標準積算基準書(共通編、参考資料編)R6年8月より計上する。  
尚、標準作業量の記載がない工種については以下とする。

- ・環境保全型ブロックは緑化ブロック積工(150kg/個以上)にて標準作業量を計上する
- ・玉石石積については、ブロック積工(150kg/個未満)にて標準作業量を計上する
- ・その他については、歩掛より編成人員、台数を仮定して標準作業量を計上する

工種	種別	作業量	単位	日当り作業	単位	作業日数		適用			
						実施日数	工期				
							11.62				
土工	盛土	路体(築堤)盛土	2.5m未満	m <sup>3</sup>	50.0	m3/日	0.00		基共-P.143		
			2.5m以上4.0m未満	m <sup>3</sup>	86.0	m3/日	0.00		基共-P.143		
			4.0m以上 10,000m <sup>3</sup> 未満 障害無し	m <sup>3</sup>	350.0	m3/日	0.00		基共-P.143		
植生工	人工張芝工	人工張芝		m <sup>2</sup>	222.0	m2/日	0.00		基共-P.151		
護岸工	ブロック積(張)工	ブロック積工		m <sup>2</sup>	13.0	m2/日	0.00		基共-P.152		
		大型ブロック積		m <sup>2</sup>	43.0	m2/日	0.00		基共-P.152		
		ブロック張工	150kg/個未満		m <sup>2</sup>	45.0	m2/日	0.00		基共-P.152	
			150kg/個以上		m <sup>2</sup>	96.0	m2/日	0.00		基共-P.152	
		環境保全型ブロック設置	150kg/個以上	32.0	m <sup>2</sup>	22.0	m2/日	1.45		基共-P.152	
	基礎工	コンクリート	無筋	基礎碎石有	4.6	m <sup>3</sup>	3.5	m3/日	1.31		基共-P.152
				基礎碎石無		m <sup>3</sup>	4.2	m3/日	0.00		基共-P.152
	小口止め工			8.0	箇所	1.0	箇所/日	8.00		基II-共第4章	
	石積工	石積工	練石		m <sup>2</sup>	19.0	m2/日	0.00		基共-P.153	
	石張工	石張工	練石		m <sup>2</sup>	31.0	m2/日	0.00		基共-P.153	
空石				m <sup>2</sup>	31.0	m2/日	0.00		基共-P.153		
根固工	ブロック据付	2.5t以下	Co 0.17~0.23m3	個	25.0	個/日	0.00		基共-P.191		
			PI 2.00~2.20m2								
	2.5tを超え5.5t以下	Co 1.15~1.25m3	個	9.4	個/日	0.00		基共-P.192			
		PI 7.06~7.91m2									
その他	コンクリート	無筋	人力	m <sup>3</sup>	4.0	m3/日	0.00		基共-P.183		
			バックホウ	6.9	m <sup>3</sup>	8.0	m3/日	0.86		基共-P.183	
型枠	無筋		m <sup>2</sup>	38.0	m2/日	0.00		基共-P.184			
かご工	かご工	じゃかご	φ45	m	56.0	m/日	0.00		基共-P.175		
			φ60	m	31.0	m/日	0.00		基共-P.175		
		ふとんかご	40*120	m	27.0	m/日	0.00		基共-P.175		
			50*120	m	21.0	m/日	0.00		基共-P.175		
60*120	m	18.0	m/日	0.00		基共-P.175					
擁壁工	場所打擁壁	小型擁壁	無筋	0.5~0.6m未満	m <sup>3</sup>	1.2	m3/日	0.00		基共-P.154	
				コンクリート	0.6~0.8m未満	m <sup>3</sup>	1.5	m3/日	0.00		基共-P.154
				0.8~1.0m以下	m <sup>3</sup>	1.6	m3/日	0.00		基共-P.154	
	重力式擁壁	無筋	1~2m未満	m <sup>3</sup>	4.5	m3/日	0.00		基共-P.154		
			コンクリート	2~5m以下	m <sup>3</sup>	6.3	m3/日	0.00		基共-P.154	
場所打擁壁2				m <sup>3</sup>	80.0	m3/日	0.00		基共-P.154		
排水工	ヒューム管	φ400~600	90° 巻	m	11.0	m/日	0.00		基共-P.157		
			180° 巻	m	8.0	m/日	0.00		基共-P.157		
			360° 巻	m	4.0	m/日	0.00		基共-P.157		

作業日数計: 11.62 (日)  
水替日数: 11.00 (日)

標準日数は土木工事標準積算基準書(共通編、参考資料編)R6年8月より計上する。  
尚、標準作業量の記載がない工種については以下とする。

- ・環境保全型ブロックは緑化ブロック積工(150kg/個以上)にて標準作業量を計上する
- ・玉石石積については、ブロック積工(150kg/個未満)にて標準作業量を計上する
- ・その他については、歩掛より編成人員、台数を仮定して標準作業量を計上する

工種	種別	作業量	単位	日当り作業	単位	作業日数		適用		
						実施日数	工期			
							2.67			
土工	盛土	路体(築堤)盛土	2.5m未満	m <sup>3</sup>	50.0	m3/日	0.00		基共-P.143	
			2.5m以上4.0m未満	m <sup>3</sup>	86.0	m3/日	0.00		基共-P.143	
			4.0m以上 10,000m <sup>3</sup> 未満 障害無し	m <sup>3</sup>	350.0	m3/日	0.00		基共-P.143	
植生工	人工張芝工	人工張芝		m <sup>2</sup>	222.0	m2/日	0.00		基共-P.151	
護岸工	ブロック積(張)工	ブロック積工	4.0	m <sup>2</sup>	13.0	m2/日	0.31		基共-P.152	
		大型ブロック積		m <sup>2</sup>	43.0	m2/日	0.00		基共-P.152	
		ブロック張工	150kg/個未満		m <sup>2</sup>	45.0	m2/日	0.00		基共-P.152
			150kg/個以上		m <sup>2</sup>	96.0	m2/日	0.00		基共-P.152
		環境保全型ブロック設置	150kg/個以上		m <sup>2</sup>	22.0	m2/日	0.00		基共-P.152
	基礎工	コンクリート	無筋	基礎碎石有	0.4	m <sup>3</sup>	3.5	m3/日	0.11	基共-P.152
			基礎碎石無		m <sup>3</sup>	4.2	m3/日	0.00	基共-P.152	
	小口止め工			2.0	箇所	1.0	箇所/日	2.00		基II-共第4章
	石積工	石積工	練石		m <sup>2</sup>	19.0	m2/日	0.00		基共-P.153
	石張工	石張工	練石		m <sup>2</sup>	31.0	m2/日	0.00		基共-P.153
空石				m <sup>2</sup>	31.0	m2/日	0.00		基共-P.153	
根固工	ブロック据付	2.5t以下	Co 0.17~0.23m3	個	25.0	個/日	0.00		基共-P.191	
			PI 2.00~2.20m2							
		2.5tを超え5.5t以下	Co 1.15~1.25m3	個	9.4	個/日	0.00		基共-P.192	
			PI 7.06~7.91m2							
その他	コンクリート	無筋	人力	m <sup>3</sup>	4.0	m3/日	0.00		基共-P.183	
			バックホウ	2.0	m <sup>3</sup>	8.0	m3/日	0.25		基共-P.183
		型枠	無筋		m <sup>2</sup>	38.0	m2/日	0.00		基共-P.184
かご工	かご工	じゃかご	φ45	m	56.0	m/日	0.00		基共-P.175	
			φ60	m	31.0	m/日	0.00		基共-P.175	
		ふとんかご	40*120	m	27.0	m/日	0.00		基共-P.175	
			50*120	m	21.0	m/日	0.00		基共-P.175	
			60*120	m	18.0	m/日	0.00		基共-P.175	
擁壁工	場所打擁壁	小型擁壁	無筋	0.5~0.6m未満	m <sup>3</sup>	1.2	m3/日	0.00	基共-P.154	
				コンクリート	0.6~0.8m未満	m <sup>3</sup>	1.5	m3/日	0.00	基共-P.154
				0.8~1.0m以下	m <sup>3</sup>	1.6	m3/日	0.00	基共-P.154	
		重力式擁壁	無筋	1~2m未満	m <sup>3</sup>	4.5	m3/日	0.00	基共-P.154	
				コンクリート	2~5m以下	m <sup>3</sup>	6.3	m3/日	0.00	基共-P.154
				コンクリートポンプ車	m <sup>3</sup>	80.0	m3/日	0.00	基共-P.154	
場所打擁壁2			m <sup>3</sup>	80.0	m3/日	0.00		基共-P.154		
排水工	ヒューム管	φ400~600	90° 巻	m	11.0	m/日	0.00		基共-P.157	
			180° 巻	m	8.0	m/日	0.00		基共-P.157	
			360° 巻	m	4.0	m/日	0.00		基共-P.157	

作業日数計: 2.67 (日)  
水替日数: 2.00 (日)

標準日数は土木工事標準積算基準書(共通編、参考資料編)R6年8月より計上する。  
尚、標準作業量の記載がない工種については以下とする。

- ・環境保全型ブロックは緑化ブロック積工(150kg/個以上)にて標準作業量を計上する
- ・玉石石積については、ブロック積工(150kg/個未満)にて標準作業量を計上する
- ・その他については、歩掛より編成人員、台数を仮定して標準作業量を計上する

工種	種別	作業量	単位	日当り作業	単位	作業日数		適用		
						実施日数	工期			
							2.98			
土工	盛土	路体(築堤)盛土	2.5m未満	m <sup>3</sup>	50.0	m3/日	0.00	基共-P.143		
			2.5m以上4.0m未満	m <sup>3</sup>	86.0	m3/日	0.00	基共-P.143		
			4.0m以上 10,000m3未満 障害無し	m <sup>3</sup>	350.0	m3/日	0.00	基共-P.143		
植生工	人工張芝工	人工張芝		m <sup>2</sup>	222.0	m2/日	0.00	基共-P.151		
護岸工	ブロック積(張)工	ブロック積工	10.9	m <sup>2</sup>	13.0	m2/日	0.84	基共-P.152		
		大型ブロック積		m <sup>2</sup>	43.0	m2/日	0.00	基共-P.152		
		ブロック張工	150kg/個未満		m <sup>2</sup>	45.0	m2/日	0.00	基共-P.152	
			150kg/個以上		m <sup>2</sup>	96.0	m2/日	0.00	基共-P.152	
		環境保全型ブロック設置	150kg/個以上		m <sup>2</sup>	22.0	m2/日	0.00	基共-P.152	
	基礎工	コンクリート	無筋	0.5	基礎碎石有	m <sup>3</sup>	3.5	m3/日	0.14	基共-P.152
			基礎碎石無		m <sup>3</sup>	4.2	m3/日	0.00	基共-P.152	
	小口止め工			2.0	箇所	1.0	箇所/日	2.00	基II-共第4章	
	石積工	石積工	練石		m <sup>2</sup>	19.0	m2/日	0.00	基共-P.153	
	石張工	石張工	練石		m <sup>2</sup>	31.0	m2/日	0.00	基共-P.153	
空石				m <sup>2</sup>	31.0	m2/日	0.00	基共-P.153		
根固工	ブロック据付	2.5t以下	Co 0.17~0.23m3	個	25.0	個/日	0.00	基共-P.191		
			PI 2.00~2.20m2							
		2.5tを超え5.5t以下	Co 1.15~1.25m3	個	9.4	個/日	0.00	基共-P.192		
			PI 7.06~7.91m2							
その他	コンクリート	無筋	人力	m <sup>3</sup>	4.0	m3/日	0.00	基共-P.183		
			バックホウ	m <sup>3</sup>	8.0	m3/日	0.00	基共-P.183		
		型枠	無筋	m <sup>2</sup>	38.0	m2/日	0.00	基共-P.184		
かご工	かご工	じゃかご	φ45	m	56.0	m/日	0.00	基共-P.175		
			φ60	m	31.0	m/日	0.00	基共-P.175		
		ふとんかご	40*120	m	27.0	m/日	0.00	基共-P.175		
			50*120	m	21.0	m/日	0.00	基共-P.175		
			60*120	m	18.0	m/日	0.00	基共-P.175		
擁壁工	場所打擁壁	小型擁壁	無筋	0.5~0.6m未満	m <sup>3</sup>	1.2	m3/日	0.00	基共-P.154	
				0.6~0.8m未満	m <sup>3</sup>	1.5	m3/日	0.00	基共-P.154	
				0.8~1.0m以下	m <sup>3</sup>	1.6	m3/日	0.00	基共-P.154	
		重力式擁壁	無筋	1~2m未満	m <sup>3</sup>	4.5	m3/日	0.00	基共-P.154	
				2~5m以下	m <sup>3</sup>	6.3	m3/日	0.00	基共-P.154	
				コンクリート	m <sup>3</sup>	80.0	m3/日	0.00	基共-P.154	
場所打擁壁2	コンクリートポンプ車	m <sup>3</sup>	80.0	m3/日	0.00	基共-P.154				
排水工	ヒューム管	φ400~600	90°巻	m	11.0	m/日	0.00	基共-P.157		
			180°巻	m	8.0	m/日	0.00	基共-P.157		
			360°巻	m	4.0	m/日	0.00	基共-P.157		

作業日数計: 2.98 (日)  
水替日数: 2.00 (日)



土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(A箇所 すりつけ部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.0	1.7	0.85	0.9				
SECT. 0.0	0.5	1.7	1.70	0.9				
SECT. 12.6		1.2						
	0.5	1.2	1.20	0.6				
	1.0	0.0	0.60	0.6				
合 計				3.0			0.0	

測 点	距 離	盛土 B			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.0	0.1	0.05	0.1				
SECT. 0.0	0.5	0.1	0.10	0.1				
SECT. 12.6		0.1						
	0.5	0.1	0.10	0.1				
	1.0	0.0	0.05	0.1				
合 計				0.4			0.0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.0	2.0	1.00	1.0				
SECT. 0.0	0.5	2.0	2.00	1.0				
SECT. 12.6		2.0						
	0.5	2.0	2.00	1.0				
	1.0	0.0	1.00	1.0				
合 計				4.0			0.0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.0	0.8	0.40	0.4				
SECT. 0.0	0.5	0.8	0.80	0.4				
SECT. 12.6		0.8						
	0.5	0.8	0.80	0.4				
	1.0	0.0	0.40	0.4				
合 計				1.6			0.0	

残土処分

$$\text{土砂} \quad (3+2.8)-(0.4 \div 0.9)-0.4 = 5.0 \quad \text{m}^3$$

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(B箇所 すりつけ部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.0	1.6	0.80	0.8				
SECT. 0.5	0.5	1.6	1.60	0.8				
SECT. 9.5		1.4						
	0.5	1.4	1.40	0.7				
	1.0	0.0	0.70	0.7				
合 計				3.0				0.0

測 点	距 離	盛土 B			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.0	0.2	0.10	0.1				
SECT. 0.5	0.5	0.2	0.20	0.1				
SECT. 9.5		0.2						
	0.5	0.2	0.20	0.1				
	1.0	0.0	0.10	0.1				
合 計				0.4				0.0

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.0	2.0	1.00	1.0				
SECT. 0.5	0.5	2.0	2.00	1.0				
SECT. 9.5		2.0						
	0.5	2.0	2.00	1.0				
	1.0	0.0	1.00	1.0				
合 計				4.0				0.0

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.0	1.2	0.60	0.6				
SECT. 0.5	0.5	1.2	1.20	0.6				
SECT. 9.5		1.0						
	0.5	1.0	1.00	0.5				
	1.0	0.0	0.50	0.5				
合 計				2.2				0.0

残土処分

$$\text{土砂} \quad (3+2) - (0.4 \div 0.9) - 0.4 = 4.2 \quad \text{m}^3$$

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(C箇所 すりつけ部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.0	1.7	0.85	0.9				
SECT. 17. 4	0.5	1.7	1.70	0.9				
SECT. 21. 4		1.4						
	0.5	1.4	1.40	0.7				
	1.0	0.0	0.70	0.7				
合 計				3.2			0.0	

測 点	距 離	盛土 B			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.0	0.2	0.10	0.1				
SECT. 17. 4	0.5	0.2	0.20	0.1				
SECT. 21. 4		0.2						
	0.5	0.2	0.20	0.1				
	1.0	0.0	0.10	0.1				
合 計				0.4			0.0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.0	2.0	1.00	1.0				
SECT. 17. 4	0.5	2.0	2.00	1.0				
SECT. 21. 4		2.0						
	0.5	2.0	2.00	1.0				
	1.0	0.0	1.00	1.0				
合 計				4.0			0.0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.0	1.0	0.50	0.5				
SECT. 17. 4	0.5	1.0	1.00	0.5				
SECT. 21. 4		0.9						
	0.5	0.9	0.90	0.5				
	1.0	0.0	0.45	0.5				
合 計				2.0			0.0	

残土処分

$$\text{土砂} \quad (3.2+2.2)-(0.4\div 0.9)-0.4 = 4.6 \quad \text{m}^3$$

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(D箇所 すりつけ部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断面	平均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.3	2.1	1.05	1.4				
SECT. 28.4	0.5	2.1	2.10	1.1				
SECT. 39.0		2.3						
	0.5	2.3	2.30	1.2				
	1.3	0.0	1.15	1.5				
合 計				5.2			0.0	

測 点	距 離	盛土 B			断面	平均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.3	0.2	0.10	0.1				
SECT. 28.4	0.5	0.2	0.20	0.1				
SECT. 39.0		0.2						
	0.5	0.2	0.20	0.1				
	1.3	0.0	0.10	0.1				
合 計				0.4			0.0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.3	2.8	1.40	1.8				
SECT. 28.4	0.5	2.8	2.80	1.4				
SECT. 39.0		2.8						
	0.5	2.8	2.80	1.4				
	1.3	0.0	1.40	1.8				
合 計				6.4			0.0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.3	1.1	0.55	0.7				
SECT. 28.4	0.5	1.1	1.10	0.6				
SECT. 39.0		1.1						
	0.5	1.1	1.10	0.6				
	1.3	0.0	0.55	0.7				
合 計				2.6			0.0	

残土処分

$$\text{土砂} \quad (5.2+5.4) - (0.4 \div 0.9) - 2.6 = 7.6 \quad \text{m}^3$$

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(E箇所 すりつけ部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断面	平均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.0	1.3	0.65	0.7				
SECT. 67.0	0.5	1.3	1.30	0.7				
SECT. 72.6		1.4						
	0.5	1.4	1.40	0.7				
	1.0	0.0	0.70	0.7				
合 計				2.8				0.0

測 点	距 離	盛土 B			断面	平均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.0	0.2	0.10	0.1				
SECT. 67.0	0.5	0.2	0.20	0.1				
SECT. 72.6		0.2						
	0.5	0.2	0.20	0.1				
	1.0	0.0	0.10	0.1				
合 計				0.4				0.0

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.0	2.4	1.20	1.2				
SECT. 67.0	0.5	2.4	2.40	1.2				
SECT. 72.6		2.1						
	0.5	2.1	2.10	1.1				
	1.0	0.0	1.05	1.1				
合 計				4.6				0.0

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.0	0.9	0.45	0.5				
SECT. 67.0	0.5	0.9	0.90	0.5				
SECT. 72.6		1.1						
	0.5	1.1	1.10	0.6				
	1.0	0.0	0.55	0.6				
合 計				2.2				0.0

残土処分

$$\text{土砂} \quad (2.8+2)-(0.4 \div 0.9)-0.4 = 4.0 \quad \text{m}^3$$

土 工		掘削・盛土・法面整形			数 量 計 算			(F箇所 すりつけ部)
測 点	距 離	掘削(土砂) C (S E)			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.2	1.4	0.70	0.8				
SECT. 94.4	0.5	1.4	1.40	0.7				
SECT. 101.0		1.4						
	0.5	1.4	1.40	0.7				
	1.2	0.0	0.70	0.8				
合 計				3.0			0.0	

測 点	距 離	盛土 B			断 面	平 均	立 積	摘 要
		断 面	平 均	立 積				
		0.0						
	1.2	0.1	0.05	0.1				
SECT. 94.4	0.5	0.1	0.10	0.1				
SECT. 101.0		0.1						
	0.5	0.1	0.10	0.1				
	1.2	0.0	0.05	0.1				
合 計				0.4			0.0	

測 点	距 離	切土法面整形(土砂)			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.2	2.5	1.25	1.5				
SECT. 94.4	0.5	2.5	2.50	1.3				
SECT. 101.0		2.5						
	0.5	2.5	2.50	1.3				
	1.2	0.0	1.25	1.5				
合 計				5.6			0.0	

測 点	距 離	盛土法面整形			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.0						
	1.2	0.5	0.25	0.3				
SECT. 94.4	0.5	0.5	0.50	0.3				
SECT. 101.0		0.6						
	0.5	0.6	0.60	0.3				
	1.2	0.0	0.30	0.4				
合 計				1.3			0.0	

残土処分

$$\text{土砂} \quad (3+4.2)-(0.4 \div 0.9)-2.2 = 4.6 \quad \text{m}^3$$

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(A箇所 すりつけ部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.0	1.3	0.65	0.7				
SECT. 0.0	0.5	1.3	1.30	0.7				
SECT. 12.6		1.3						
	0.5	1.3	1.30	0.7				
	1.0	0.0	0.65	0.7				
合計				2.8			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.0	0.2	0.10	0.1				
SECT. 0.0	0.5	0.2	0.20	0.1				
SECT. 12.6		0.2						
	0.5	0.2	0.20	0.1				
	1.0	0.0	0.10	0.1				
合計				0.4			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
		0.0						
	1.0	0.8	0.40	0.4				
SECT. 0.0	0.5	0.8	0.80	0.4				
SECT. 12.6		0.8						
	0.5	0.8	0.80	0.4				
	1.0	0.0	0.40	0.4				
合計				1.6			0.0	

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(B箇所 すりつけ部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.0	1.0	0.50	0.5				
SECT. 0.5	0.5	1.0	1.00	0.5				
SECT. 9.5		0.9						
	0.5	0.9	0.90	0.5				
	1.0	0.0	0.45	0.5				
合計				2.0			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.0	0.2	0.10	0.1				
SECT. 0.5	0.5	0.2	0.20	0.1				
SECT. 9.5		0.2						
	0.5	0.2	0.20	0.1				
	1.0	0.0	0.10	0.1				
合計				0.4			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
		0.0						
	1.0	0.8	0.40	0.4				
SECT. 0.5	0.5	0.8	0.80	0.4				
SECT. 9.5		0.8						
	0.5	0.8	0.80	0.4				
	1.0	0.0	0.40	0.4				
合計				1.6			0.0	

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(C箇所 すりつけ部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.0	1.0	0.50	0.5				
SECT. 17.4	0.5	1.0	1.00	0.5				
SECT. 21.4		1.1						
	0.5	1.1	1.10	0.6				
	1.0	0.0	0.55	0.6				
合計				2.2			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.0	0.2	0.10	0.1				
SECT. 17.4	0.5	0.2	0.20	0.1				
SECT. 21.4		0.2						
	0.5	0.2	0.20	0.1				
	1.0	0.0	0.10	0.1				
合計				0.4			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
		0.0						
	1.0	0.8	0.40	0.4				
SECT. 17.4	0.5	0.8	0.80	0.4				
SECT. 21.4		0.8						
	0.5	0.8	0.80	0.4				
	1.0	0.0	0.40	0.4				
合計				1.6			0.0	

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(D箇所 すりつけ部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.3	2.3	1.15	1.5				
SECT. 28.4	0.5	2.3	2.30	1.2				
SECT. 39.0		2.3						
	0.5	2.3	2.30	1.2				
	1.3	0.0	1.15	1.5				
合計				5.4			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.3	1.1	0.55	0.7				
SECT. 28.4	0.5	1.1	1.10	0.6				
SECT. 39.0		1.1						
	0.5	1.1	1.10	0.6				
	1.3	0.0	0.55	0.7				
合計				2.6			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
		0.0						
	1.3	0.8	0.40	0.5				
SECT. 28.4	0.5	0.8	0.80	0.4				
SECT. 39.0		0.8						
	0.5	0.8	0.80	0.4				
	1.3	0.0	0.40	0.5				
合計				1.8			0.0	

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(E箇所 すりつけ部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.0	0.9	0.45	0.5				
SECT. 67.0	0.5	0.9	0.90	0.5				
SECT. 72.6		1.0						
	0.5	1.0	1.00	0.5				
	1.0	0.0	0.50	0.5				
合計				2.0			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.0	0.1	0.05	0.1				
SECT. 67.0	0.5	0.1	0.10	0.1				
SECT. 72.6		0.1						
	0.5	0.1	0.10	0.1				
	1.0	0.0	0.05	0.1				
合計				0.4			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
		0.0						
	1.0	0.6	0.30	0.3				
SECT. 67.0	0.5	0.6	0.60	0.3				
SECT. 72.6		0.6						
	0.5	0.6	0.60	0.3				
	1.0	0.0	0.30	0.3				
合計				1.2			0.0	

護岸基礎工		作業土工			数量計算			(F箇所 すりつけ部)
測点	距離	床掘(土砂) E (S E)			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.2	1.9	0.95	1.1				
SECT. 94. 4	0.5	1.9	1.90	1.0				
SECT. 101. 0		1.9						
	0.5	1.9	1.90	1.0				
	1.2	0.0	0.95	1.1				
合計				4.2			0.0	

測点	距離	埋戻(転圧なし) F u			断面	平均	立積	摘要
		断面	平均	立積				
		0.0						
	1.2	1.0	0.50	0.6				
SECT. 94. 4	0.5	1.0	1.00	0.5				
SECT. 101. 0		1.0						
	0.5	1.0	1.00	0.5				
	1.2	0.0	0.50	0.6				
合計				2.2			0.0	

測点	距離	基面整正			幅	平均	平積	摘要
		幅	平均	平積				
		0.0						
	1.2	0.6	0.30	0.4				
SECT. 94. 4	0.5	0.6	0.60	0.3				
SECT. 101. 0		0.6						
	0.5	0.6	0.60	0.3				
	1.2	0.0	0.30	0.4				
合計				1.4			0.0	

法面工		植生工			数量計算			(A箇所 すりつけ部)
測点	距離	張芝			法長	平均	平積	摘要
		法長	平均	平積				
		0.8						
SECT. 0.0	1.5	0.8	0.80	1.2				
SECT. 12.6		0.8						
	1.5	0.8	0.80	1.2				
合計				2.4			0.0	

護岸附属物工									
・すりつけ工									
練石積 t=0									
起点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.50	-0.5)	×	2.00	/2 + 0.5×	2.00	=	2.0	m2
終点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.50	-0.5)	×	2.00	/2 + 0.5×	2.00	=	2.0	m2
							合計	=	4.0 m2

法面工		植生工			数量計算			(B箇所 すりつけ部)
測点	距離	張芝			法長	平均	平積	摘要
		法長	平均	平積				
		1.2						
SECT. 0.5	1.5	1.2	1.20	1.8				
SECT. 9.5		1.0						
	1.5	1.0	1.00	1.5				
合計				3.3			0.0	

護岸附属物工									
・すりつけ工									
練石積 t=0									
起点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.50	-0.5)	×	2.00	/2 + 0.5×	2.00	=	2.0	m2
終点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.50	-0.5)	×	2.00	/2 + 0.5×	2.00	=	2.0	m2
							合計	=	4.0 m2

法面工		植生工			数量計算			(C箇所 すりつけ部)
測点	距離	張芝			法長	平均	平積	摘要
		法長	平均	平積				
		1.0						
SECT. 17.4	1.5	1.0	1.00	1.5				
SECT. 21.4		0.9						
	1.5	0.9	0.90	1.4				
合計				2.9			0.0	

護岸附属物工									
・すりつけ工									
練石積 t=0									
起点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.50	-0.5)	×	2.00	/2 + 0.5	×	2.00	=	2.0 m2
終点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.50	-0.5)	×	2.00	/2 + 0.5	×	2.00	=	2.0 m2
							合計	=	4.0 m2

法面工		植生工			数量計算			(D箇所 すりつけ部)
測 点	距 離	張芝			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		1.1						
SECT. 28. 4	1. 8	1. 1	1. 10	2. 0				
SECT. 39. 0		1. 1						
	1. 8	1. 1	1. 10	2. 0				
合 計				4. 0			0. 0	

護岸付属物工									
・すりつけ工									
練石積 t=0									
起点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.80	-0.5)	×	2.90	/2 + 0.5×	2.90	=	3.3	m2
終点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.80	-0.5)	×	2.90	/2 + 0.5×	2.90	=	3.3	m2
						合計	=	6.6	m2

法面工		植生工			数量計算			(E箇所 すりつけ部)
測点	距離	張芝			法長	平均	平積	摘要
		法長	平均	平積				
		1.2						
SECT. 67.0	1.5	1.2	1.20	1.8				
SECT. 72.6		1.1						
	1.5	1.1	1.10	1.7				
合計				3.5			0.0	

護岸附属物工									
・すりつけ工									
練石積 t=0									
起点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.50	-0.5)	×	2.10	/2 + 0.5×	2.10	=	2.1	m2
終点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.50	-0.5)	×	2.10	/2 + 0.5×	2.10	=	2.1	m2
							合計	=	4.2 m2

法面工		植生工			数量計算			(F箇所 すりつけ部)
測 点	距 離	張芝			法 長	平 均	平 積	摘 要
		法 長	平 均	平 積				
		0.5						
SECT. 94.4	1.7	0.5	0.50	0.9				
SECT. 101.0		0.6						
	1.7	0.6	0.60	1.0				
合 計				1.9			0.0	

護岸付属物工									
・すりつけ工									
練石積 t=0									
起点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.70	-0.5)	×	2.50	/2 + 0.5×	2.50	=	2.8	m2
終点付近									
	L		SL		SL				
A=(	1.70	-0.5)	×	2.50	/2 + 0.5×	2.50	=	2.8	m2
							合計	=	5.6 m2

構造物撤去工

(D箇所)

・既設構造物撤去

練石積撤去

SL L

撤去面積  $A = 1.6 \times (1.8 + 1.2) / 2 = 2.4 \text{ m}^2$

撤去体積  $V = 2.4 \times 0.35 = 0.8 \text{ m}^3$

Co殻運搬・処分

$V = \quad = 0.8 \text{ m}^3$

構造物撤去工

(E箇所)

・既設構造物撤去

練石積撤去

SL L

撤去面積  $A = 1.5 \times (2.1 + 0.8) / 2 = 2.2 \text{ m}^2$

撤去体積  $V = 2.2 \times 0.35 = 0.8 \text{ m}^3$

Co殻運搬・処分

V =

= 0.8 m<sup>3</sup>

# 位置図

