



# 特記仕様書

## 第1章 総則

### 第1節 適用

- 1 本特記仕様書は、三原市大和町下草井 砥石場池災害復旧工事(5105)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2年8月）広島版
    - ・農業土木共通仕様書（平成29年6月）広島県
- ※ 土木工事共通仕様書、農林土木共通仕様書は「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 現場代理人の常駐義務の緩和

監督員等と携帯電話等で常に連絡がとれることに加え、次に掲げるいずれかの事由に該当する場合には、建設工事請負契約約款第10条第3項に規定する「現場代理人の工事現場における運営、取締り及び権限の行使に支障がなく、かつ、発注者との連絡体制が確保されると認めた場合」として取扱う。

- (1) 請負代金額が3,500万円（建築一式工事にあつては、7,000万円）未満
- (2) 契約締結後、現場事務所の設置、資機材の搬入又は仮設工事等が開始されるまでの期間
- (3) 建設工事請負契約約款第20条第1項又は第2項の規定により、工事の全部の施工を一時中止している期間
- (4) 橋梁、ポンプ、ゲート、エレベーター等の工場製作を含む工事であつて、工場製作のみが行われている期間
- (5) 前3号に掲げる期間のほか、工事現場において作業等が行われていない期間
- (6) その他、特に発注者が認めた期間

### 第3節 現場代理人等の兼務

受注者は、三原市が定める「現場代理人及び主任技術者の制度の変更について（令和2年1月6日）」により、現場における現場代理人又は技術者等との兼務を発注者に申請することができる。

<https://www.city.mihara.hiroshima.jp/uploaded/attachment/67063.pdf>

### 第4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を把握、利用にあたっての評価を行うための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2章 施工条件

### 第1節 用地

現場の復旧  
原形復旧とする。

### 第2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、建設発生土受入地又は建設発生土受入地（一時たい積））

当該工事により発生する建設発生土は、公の関与する埋立地、建設発生土処分先一覧表に掲載されている建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地、又は建設発生土受入地（一時たい積）のいずれかに搬出するものとする。

また、搬出先として、運搬費と受入費（平日の受入費用）の合計が最も経済的になる建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地、又は建設発生土受入地（一時たい積）を見込んでいる。したがって、正当な理由がある場合を除き残土処分に要する費用（単価）は変更しない。

なお、工事発注後に明らかになったやむを得ない事情により、建設発生土処分先一覧表に掲載されている建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地、又は建設発生土受入地（一時たい積）への搬出が困難となった場合は、発注者と受注者が協議するものとする。

#### 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300m<sup>2</sup>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。

#### 3 産業廃棄物（搬出）

受注者は、流木等を現場外搬出する場合は、産業廃棄物処理計画書を提出し監督員の承諾を得た後に処理しなければならない。

産業廃棄物処理計画書には、次の関係書類を添付しなければならない。

産業廃棄物処理委託契約書（写）

処理業者の許可証（写）

積込・保管施設、中間処理施設、最終処分場までの運搬経路地図及び写真

受注者は、産業廃棄物管理票（マニフェスト）により、適正に処理されていることを確認するとともに、産業廃棄物処理状況のわかる写真とともに、施工管理資料として提出しなければならない。

また、受注者は平均的な大きさの流木の直径、長さを撮影し、施工管理資料として提出しなければならない。

### 第3節 その他

#### 1 工所用機資材の仮置き

受注者が責任を持って確保すること。

#### 2 工事保険等

受注者は、本工事において第三者に与えた損害を補填する保険又はその他必要にする建設工事に関連する保険等に加入しなければならない。また、加入した保険等については、保険証券の写し（保険以外の場合はそれに代わるもの）を監督員に提出すること。

なお、加入に必要な保険料等は、設計で現場管理費に見込んでいる。

#### 3 法定外の労災保険の付保

（1）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条に基づき、法定外の労災保険契約を締結したときは、その証券またはこれに代わるものを速やかに監督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乘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3章 施工・管理

#### 第1節 堤体工

##### 1 雑物の除去

掘削をする時は、堤敷内の腐植土、草木根等の有機物質及び風化転石泥土等、基礎として不適当なもの並びに池水の浸透を誘導する雑物は、完全に除去しなければならない。

##### 2 表土はぎ取り

- 1) 表土のはぎ取りは、原則として全面にわたり同時に施工するものとする。盛土の進捗に応じて表土をはぎ取る場合には、表土と盛土を混合しないようにしなければならない。
- 2) 表土のはぎ取り厚さは、別に指示しない限り30cm以上とする。
- 3) はぎ取り後、降雨あるいはそのおそれのある場合は、土砂の流出を起こさないよう全面にシートを覆い、水たまりのできないようにしなければならない。

##### 3 床掘及び袖掘

- 1) 床掘及び袖掘は、設計図書に示す深さまで掘り下げ、掘削完了後は、発注者の検査を受けなければならない。ただし、所定の深さ以前に良質堅固な不透水層に遭遇した場合は、発注者の指示を受けなければならない。
- 2) 床掘及び袖掘は原則として火薬使用を避け、基盤の弛緩を防止し、やむを得ずこれを使用する必要がある時は、発注者の指示を受けなければならない。

##### 4 基盤面の仕上げ

基盤と築堤土との接触を密にし、漏水をなくすため基盤面を入念に整形清掃しなければならない。

##### 5 旧堤の切取り

旧堤の切取りは段切りを原則とする。

##### 6 過掘の処置

過掘の処置については、発注者の指示によるものとし、これに要する費用は受注者の負担とする。

##### 7 掘削土の流用

掘削土を流用し施工する場合は不良土等が混入しないようにしなければならない。

##### 8 掘削法面の保護工

掘削法面の保護工は十分工程計画を検討し、風化、変質が生じないようにしなければならない。

##### 9 用土

- 1) 用土は、それぞれ設計図に示された位置区分に使用しなければならない。
- 2) 用土は所定の密度が得られる含水比のものを用い、過湿又は、乾燥したものを使用する場合は適切な方法で含水比の調整を図らなければならない。
- 3) 用土が降雨に濡れたときは、一時他に搬出して乾燥し、発注者の承諾を得た後でなければ使用してはならない。
- 4) 用土が良質な土質であっても凍結しているものは、使用してはならない。
- 5) 降雪又は積雪がある場合は、発注者の指示を受けなければならない。

##### 10 用土の掘削

用土掘削は、1日計画盛土量程度とし、降雨降雪その他の事由により残土が生じた場合は覆いなどを行い過湿、乾燥土とならないよう処置しなければならない。

11 用土のまき出し、転圧

- 1) 用土のまき出し及び転圧は、必ず堤体の縦断方向に施工するものとし、横断方向に層状にならないよう注意しなければならない。
- 2) まき出した土は、その日のうちに締め固めを完了する事を原則とする。
- 3) 床掘部の盛土には、基礎及び刃金土の接触を密にし湧水のある時は、発注者の指示に従い処理し、施工しなければならない。
- 4) 地山及び既成盛土との接触面は、特に入念に締め固めなければならない。
- 5) 地山又は、既成盛土との接触面及び地形形状タイヤローラーの使用が不可能な箇所の転圧に際しては、地山との密着及び既成盛土との均一化について特に留意し、タンパー、振動コンパクタ、振動ローラー等によって入念に締め固めをしなければならない。
- 6) 転圧作業にあたり、ローラーの転圧幅は、少なくとも30cm以上重複させなければならない。
- 7) 転圧作業の主力は、タイヤローラーとする。また再び盛土を施工する場合は、表層を切りゆるめた後続行するものとする。なお、標準的まき出し厚、仕上がり厚、転圧回数を次に示す。

盛土の種類	使用機械	締め固め速度	まき出し厚	仕上り厚	転圧回数
遮水性材料	タイヤローラー	3,500m/h	20 cm	13 cm	10 回
ランダム材料	〃	〃	30	22	8
遮水性材料	振動ローラー	1,000	20	13	8
ランダム材料	〃	〃	30	22	4
遮水性材料	タンパ60~100kg	550	10	7	8
ランダム材料	〃	〃	20	14	4

※ 遮水性材料（刃金土） ランダム材（さや土）

- 8) 仕上り厚、転圧回数の決定については現場での施工試験を行い、監督員と協議し決定するものとする。又変更の対象となる。
- 9) 法面部の盛土については、規定以上の寸法の広さまでまき出し、十分締め固めを行い、はみ出した部分は盛土完了後に切りとって、丁寧に土羽打ちをして仕上げるものとする。
- 10) 霜柱や凍結した表土は、必ず除去して転圧するものとする。
- 11) 盛土の施工中において、用土の不適、もしくは転圧の不十分、又は受注者の不注意によって湧水又は、盛土法面の崩壊があった場合には、その部分及びこれに関連する部分の盛土について再施工を命ずることがある。
- 12) コンクリート壁が刃金土と接する場合、原則としてその部分には施工継手を設けないものとする。
- 13) 築堤現場は常に排水を十分にし、雨水等が盛土部分に残留しないよう緩勾配となるよう仕上げなければならない。

12 余盛

堤頂中央部は、10cm程度の高さの「かまぼこ型」に仕上げるものとし、前、後法肩については法面に雨水等の直接流れ込み防止をするように考慮しなければならない。

第2節 付帯構造物

1 樋管工

- 1) 底樋管巻立コンクリート及び止水壁周辺部の盛土は、特に入念に締め固めなければならない。また、締め固め機械によって底樋管等に損傷を与えないよう十分注意しなければならない。
- 2) 底樋管上の盛土の転圧にあたり巻立コンクリートの天端から60cmまでは重機械を使用してはならない。
- 3) ボックスとの接合部で漏水が起きないように細心の注意をしなければならない。

2 製作に使用する全ての材料は、十分水圧に耐える強度を有し、各種形状寸法は、正確に図面に適合したものでなければならない。

- 1) 受注者は製作に先立ち、本仕様書及び設計図書に基づき、承認図を提出し、発注者の承認を得るものとする。
- 2) 製作に使用する全ての材料は、十分水圧に耐える強度を有し、各種形状寸法は、正確に図面に適合したものでなければならない。
- 3) 鋳鋼、鋳鉄、砲金等の鋳造品は十分な押湯をし、表面平滑であって鋳房、気泡、その他 鋳造上の欠点のないものでなければならない。

### 第3節 施工管理

- 1 盛土の施工にあたっては、施工管理試験を行って、所要の締固め度や透水係数が得られるよう管理しなければならない。
- 2 含水比 最適含水比 $\pm 5.0\%$   
前記の試験の結果、管理基準値（許容値）に達しない場合は、発注者の指示に従うものとする。

### 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または、その内容に疑義が生じた場合は、監督員の指示を受けること。

# 工事数量総括表

本工事費	費目・工種明細など	規格1・規格2	単 位	数量(前回)	数量(今回)	備 考
災害復旧工事			式		1	レベル1
土工			式		1	レベル2
掘削工			式		1	レベル3
土砂掘削		土砂	m3		185	レベル4
盛土工			m3		275	レベル3
盛土		土砂	式		1	レベル4
整形仕上げ工			式		1	レベル3
法面整形(盛土部)		レキ質土,砂及び砂質土,粘性土	m <sup>2</sup>		151	レベル4
残土処理工			式		1	レベル3
残土処理			式		1	レベル4
法面工			式		1	レベル2
植生工			式		1	レベル3
張芝工		人工芝	m <sup>2</sup>		118	レベル4
洪水吐躯体工			式		1	レベル2
洪水吐工			式		1	レベル3
コンクリート工			m3		41	レベル4
型枠工			m2		164	レベル4

# 工事数量総括表

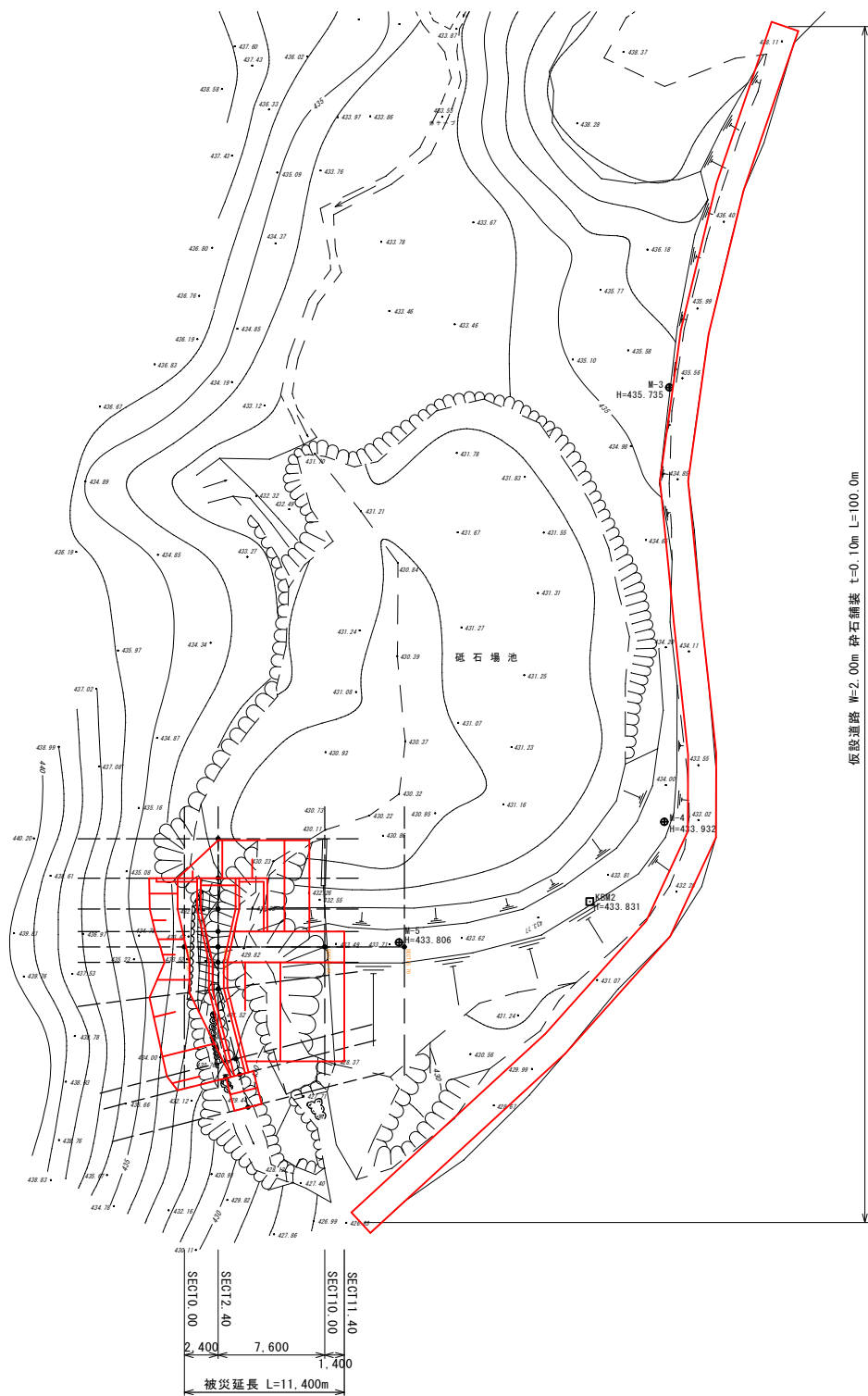
費目・工種明細など	規格1・規格2	単 位	数量(前回)	数量(今回)	備 考
型枠工	円形型枠	m2		4.5	レベル4
コンクリート工	基礎コンクリート	m3		3.2	レベル4
型枠工	基礎型枠	m2		2.7	レベル4
鉄筋工	SD295A D13	t		2.19	レベル4
鉄筋工	SD345	t		0.016	レベル4
目地工		箇所		3	レベル4
ドレーン工		m		14	レベル4
足場工		式		1	レベル4
かご工		m		4	レベル4
仮設工		式		1	レベル1
仮設工		式		1	レベル2
工専用道路工		式		1	レベル3
砂利舗装		式		1	レベル4
直接工事費					
技術管理費					
技術管理費		式		1	レベル2
技術管理費		式		1	レベル3
簡易支持力試験	キャスポル試験	式		1	レベル4



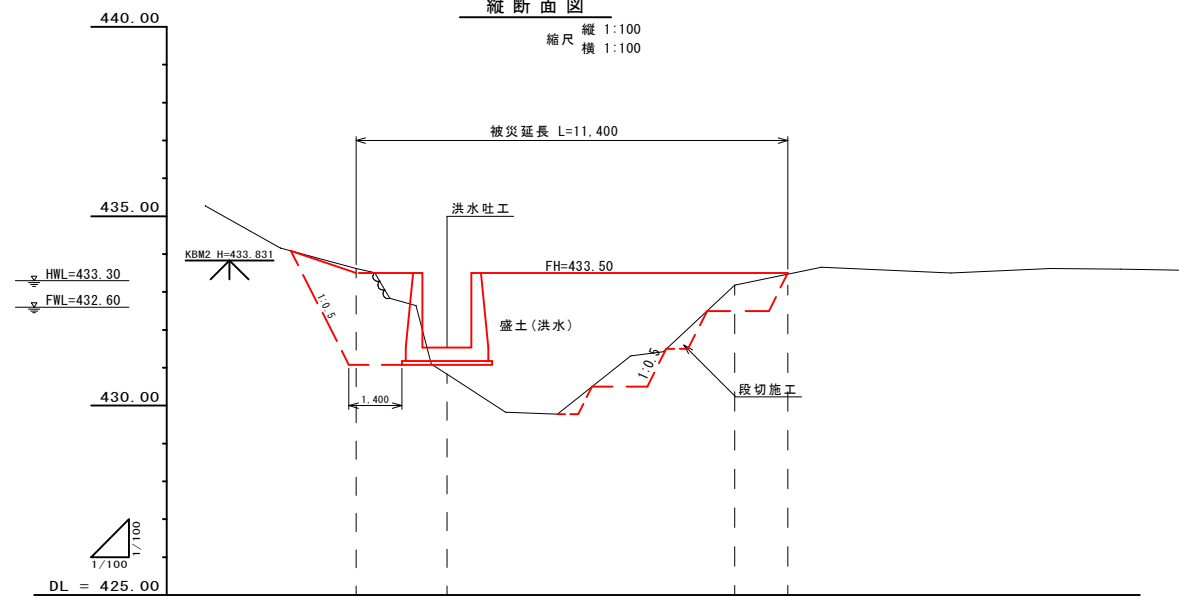
# 工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単 位	数量(前回)	数量(今回)	備 考
共通仮設費率分額					
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					
**工事価格計**					
**消費税相当額計**					
**請負工事費計**					

平面図  
縮尺 1:250

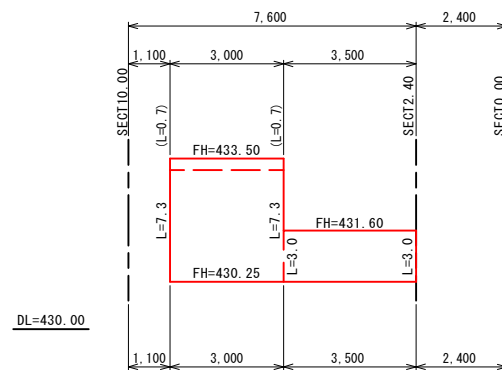


縦断面図  
縮尺 縦 1:100  
横 1:100

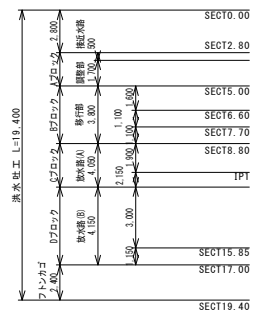
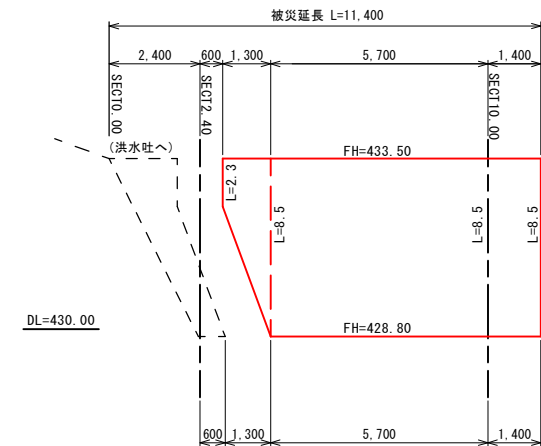


計画標高				
地盤標高				
追加距離	0.00	2.40	10.00	11.40
点間距離	0.00	2.40	7.60	1.40
測点	SECT0.00	SECT2.40	SECT10.00	SECT11.40

法面整形(張芝)展開図  
(池側) 縮尺 1:100



法面整形(張芝)展開図  
(下流側) 縮尺 1:100



小運搬 なし

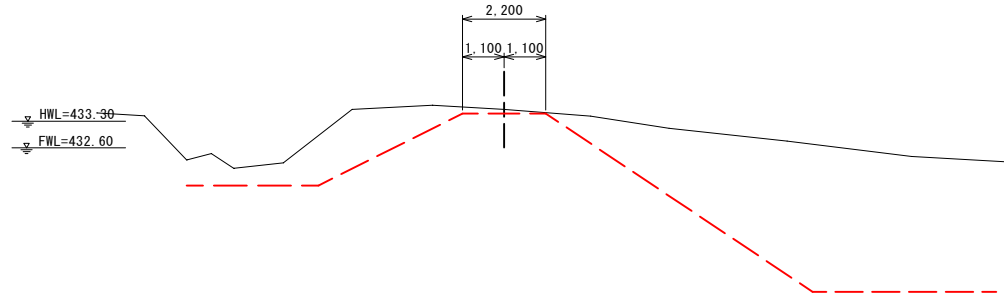
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 礫石場池(ため池)	1 / 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

堤体横断面図  
縮尺 1:100

SECT0.00

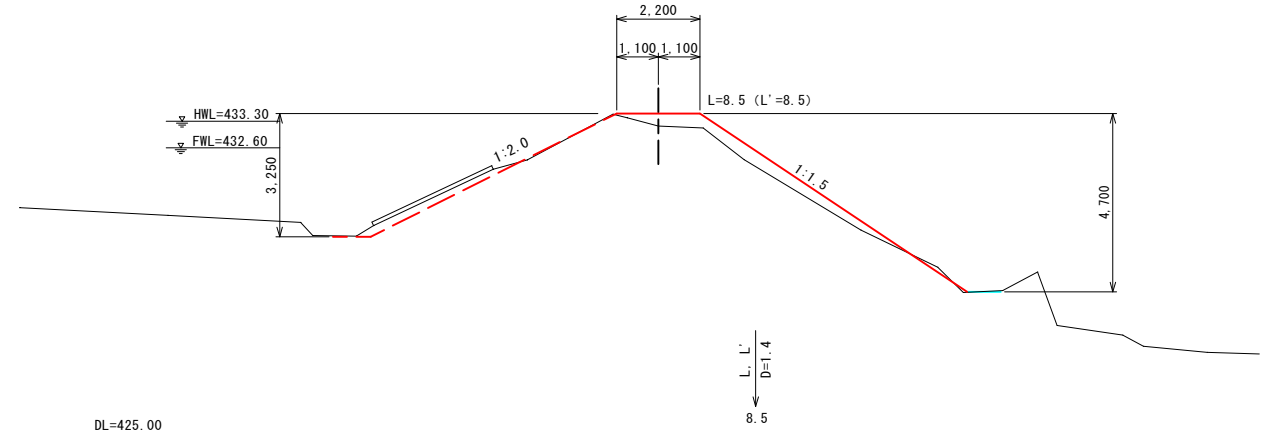
GH= 433.61  
FH= 433.50



DL=425.00

SECT10.00

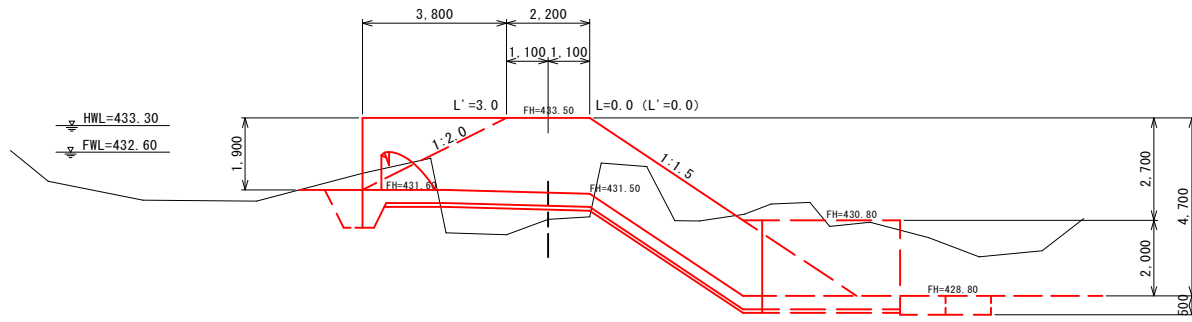
GH= 433.17  
FH= 433.50



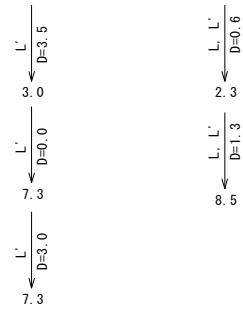
DL=425.00

SECT2.40

GH= 430.82  
FH= 433.50

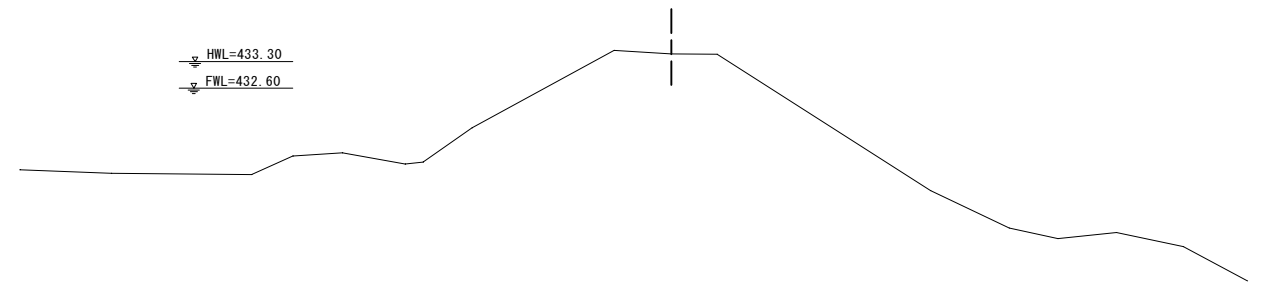


DL=425.00



SECT15.70

GH= 433.50  
FH= 433.50



DL=425.00

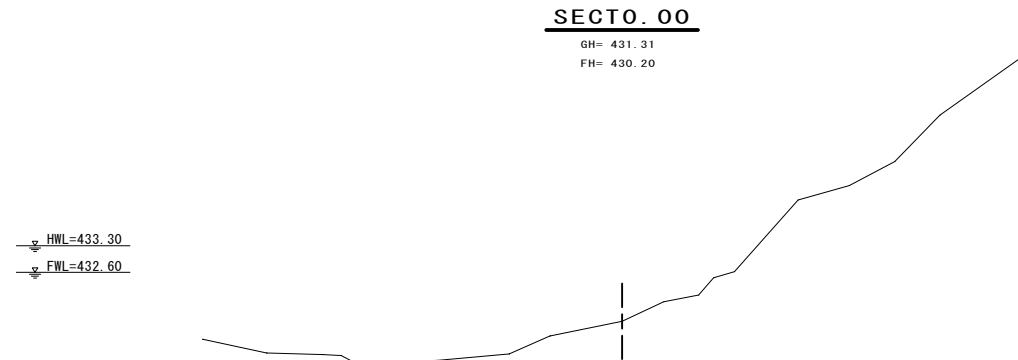
5105  
204

小運搬 なし		図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石埧池(ため池)		2	16
測 量	平成 年 月 日終了		
設 計			
製 原 図			
図 複 写			

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。



横断面図  
縮尺 1:100



DL=425.00

HWL=433.30  
FWL=432.60

DL=425.00

HWL=433.30  
FWL=432.60

DL=425.00

SECT0.00

GH= 431.31  
FH= 430.20

掘削(洪水) = 0.0  
盛土(洪水) = 0.0

SECT2.80

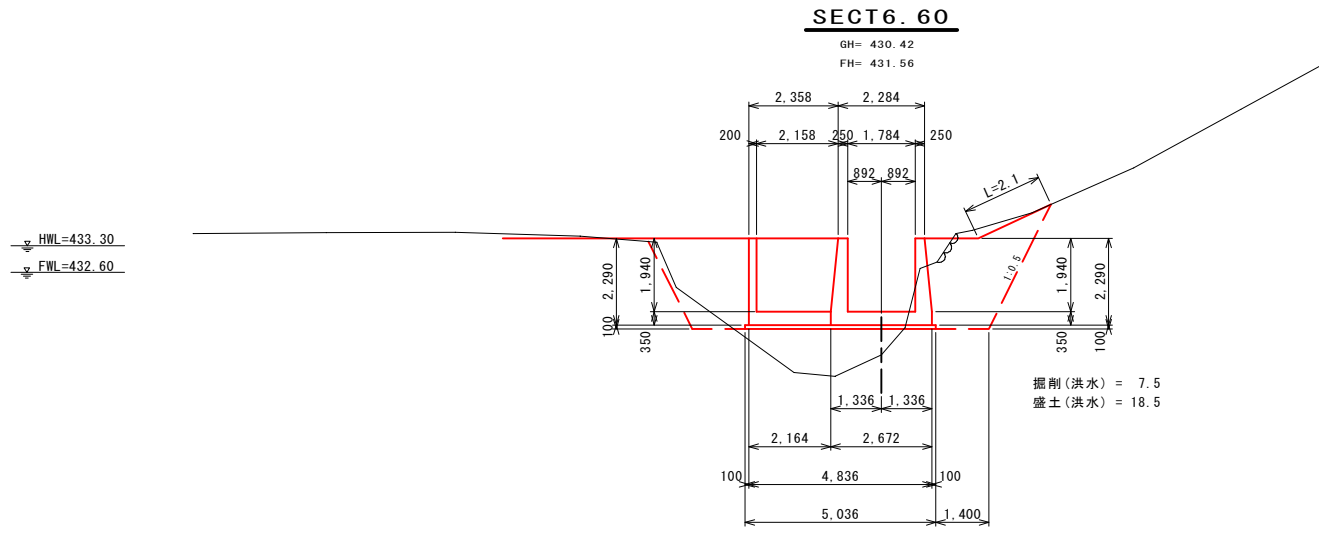
GH= 432.04  
FH= 431.60

掘削(洪水) = 10.4  
盛土(洪水) = 2.4

SECT5.00

GH= 430.47  
FH= 431.60

掘削(洪水) = 10.5  
盛土(洪水) = 15.9



DL=425.00

HWL=433.30  
FWL=432.60

DL=425.00

HWL=433.30  
FWL=432.60

DL=425.00

SECT6.60

GH= 430.42  
FH= 431.56

掘削(洪水) = 7.5  
盛土(洪水) = 18.5

SECT7.70

GH= 430.82  
FH= 431.53

掘削(洪水) = 6.0  
盛土(洪水) = 23.3

SECT8.80

GH= 430.89  
FH= 431.50

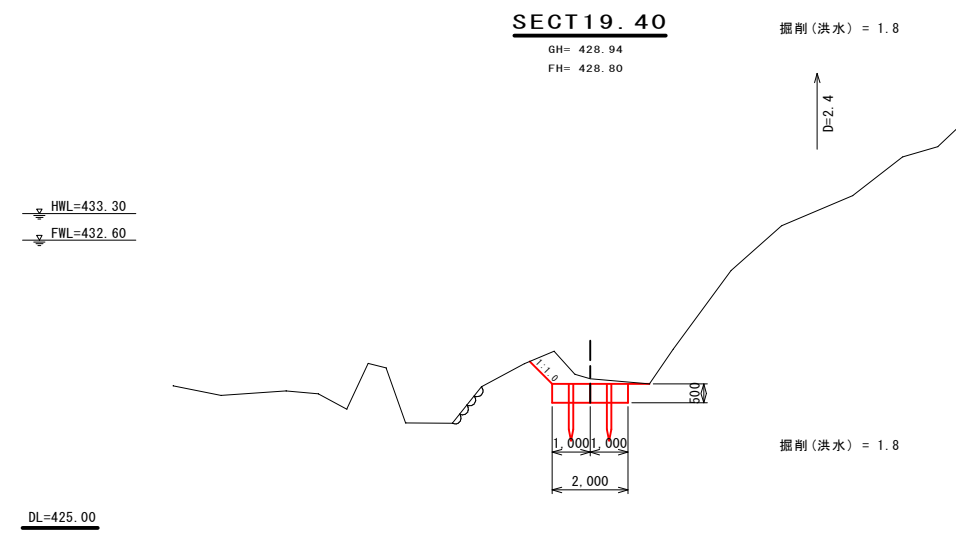
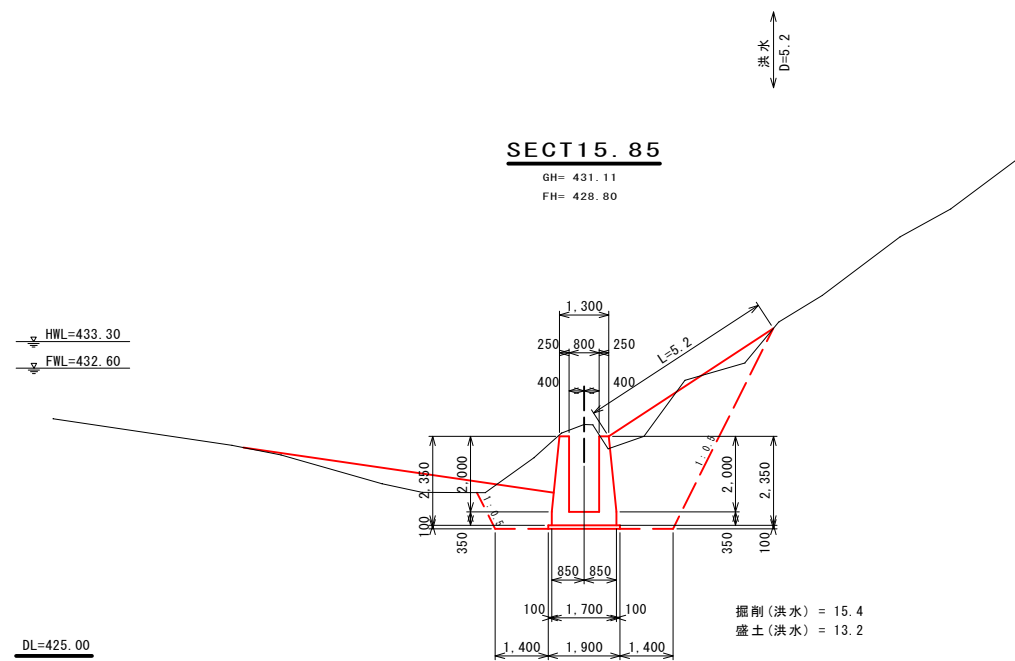
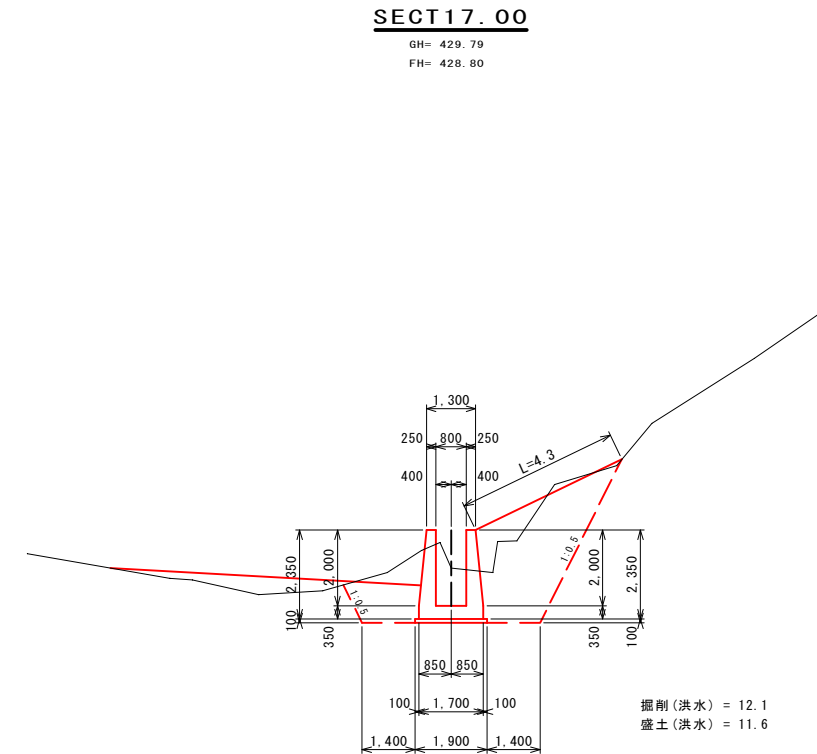
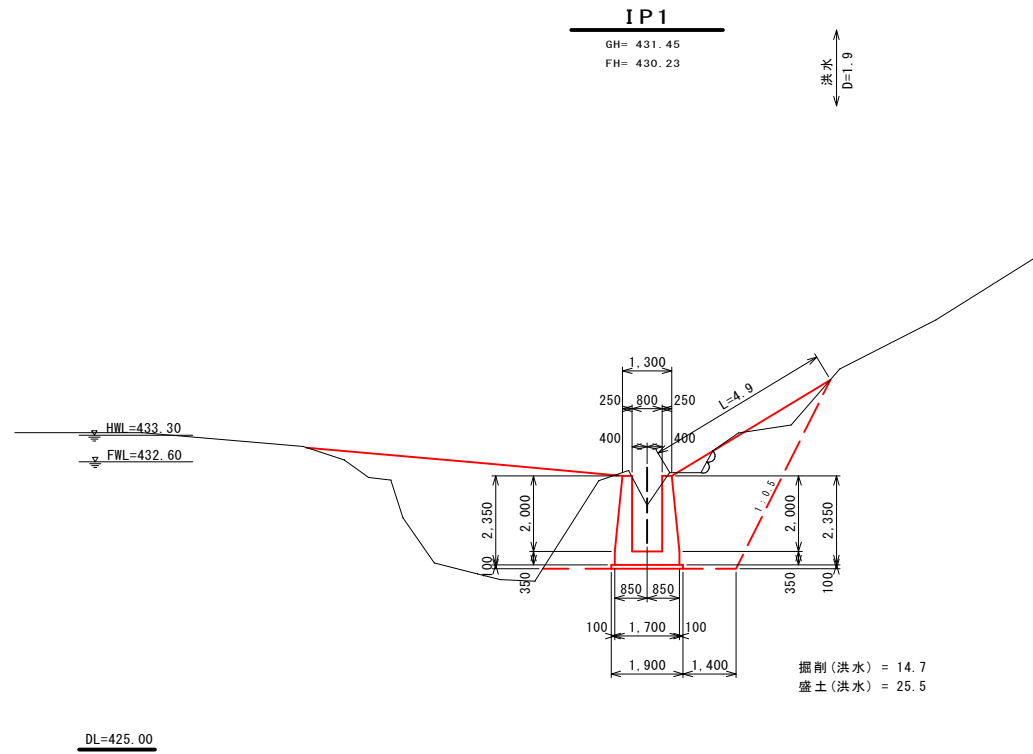
掘削(洪水) = 5.9  
盛土(洪水) = 26.7

5105  
204

小運搬 なし	
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堀池(ため池)	4 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

横断面図  
縮尺 1:100



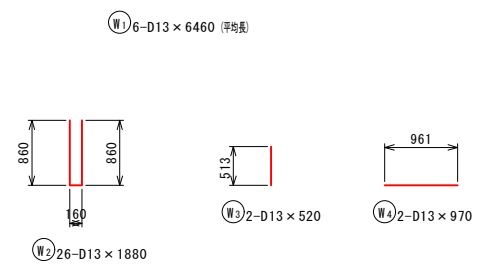
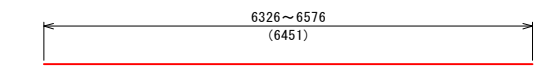
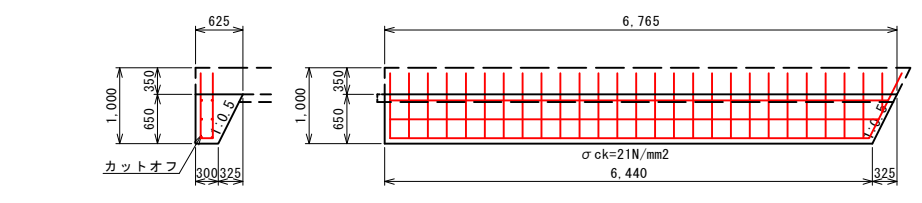
5105  
204

小運搬 なし		図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石埧池(ため池)			5 16
測 量	平成 年 月 日終了		
設 計			
製 原 図			
図 複 写			

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

構造図

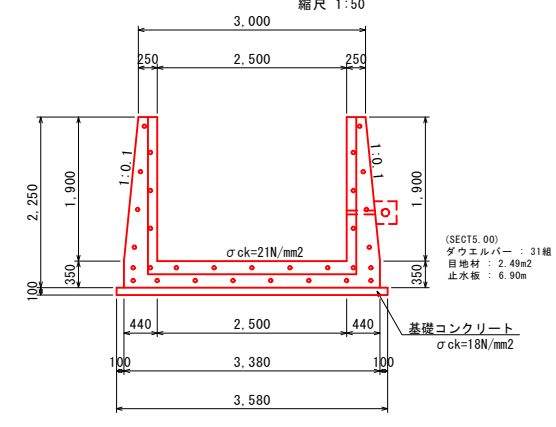
SECT0.0  
縮尺 1:50



鉄筋質量表 m当り

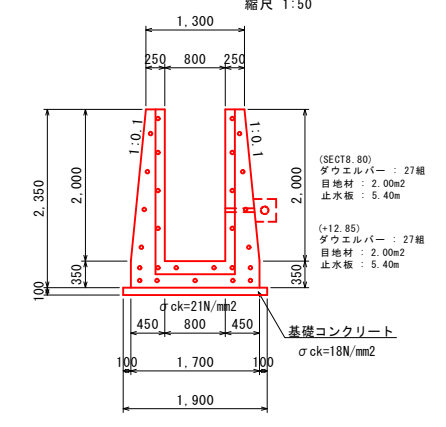
種別	径 (mm)	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
W1	D13	6460	6	0.995	6.428	38.568	平均配
W2	D13	1880	26	0.995	1.871	48.646	
W3	D13	520	2	0.995	0.517	1.034	
W4	D13	970	2	0.995	0.965	1.930	
小計						90.178	
合計	D13(SD295A)					90.178	

SECT2.80  
SECT5.00  
縮尺 1:50



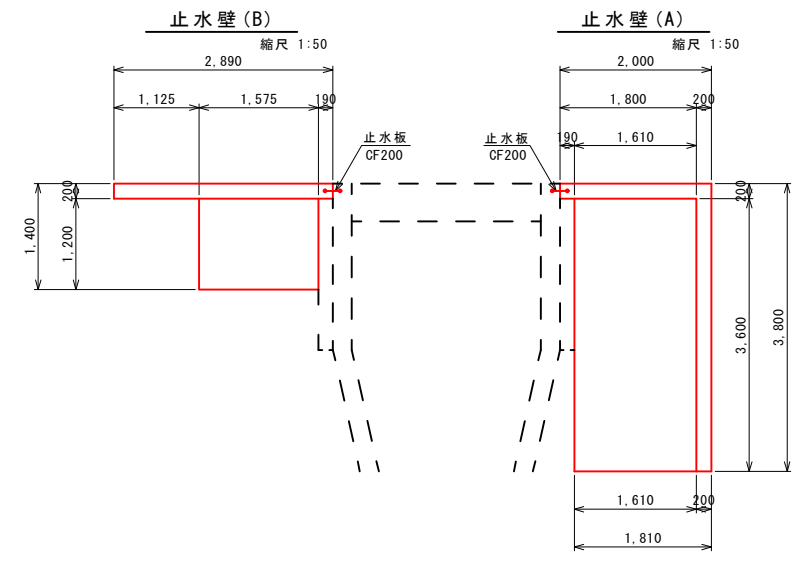
目地部詳細図  
S=1:50

SECT 8.80  
+12.85  
SECT17.00  
縮尺 1:50

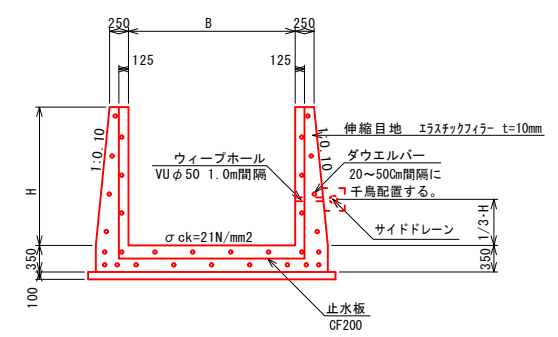
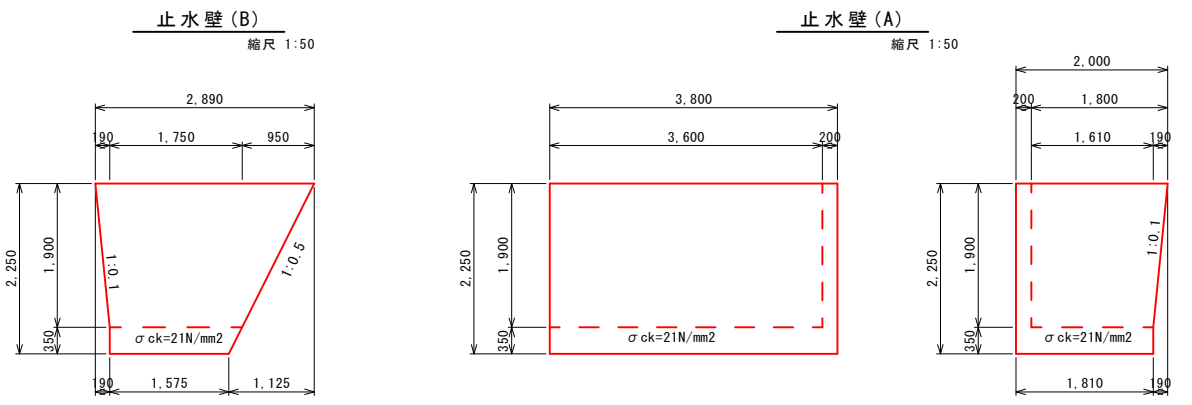


断面図  
S=1:20

止水壁平面図

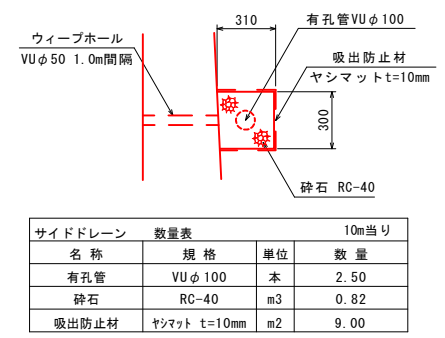


止水壁展開図



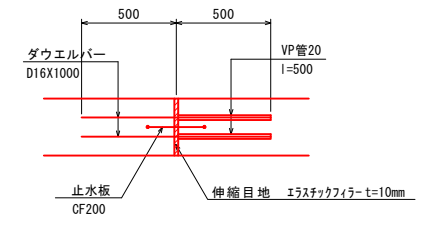
ドレイン詳細  
S=1:50

サイドドレイン  
S=1:20

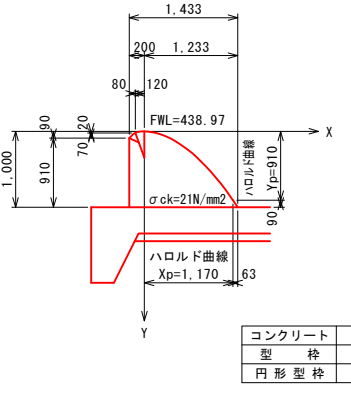


サイドドレイン 数量表 10m当り

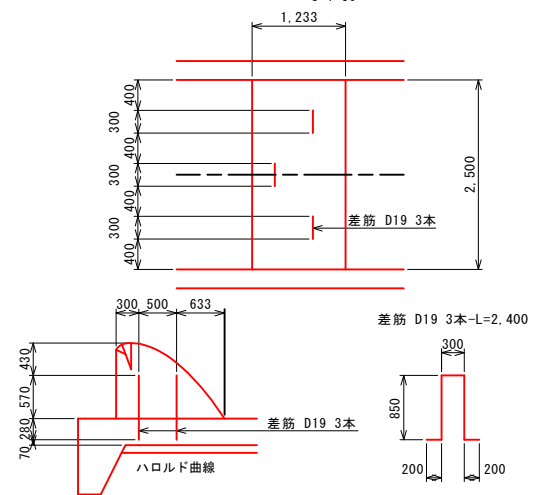
名称	規格	単位	数量
有孔管	VUφ100	本	2.50
砕石	RC-40	m <sup>3</sup>	0.82
吸出防止材	ヤシマット t=10mm	m <sup>2</sup>	9.00



越流堰断面図  
S=1:50

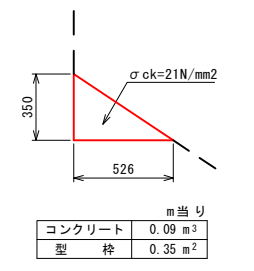


越流堰打継工  
S=1:50



※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

すべり止め  
縮尺 1:20



5105  
204

小運搬 なし

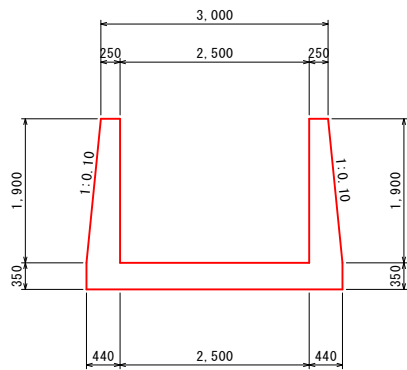
図面の名称		図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石場池(ため池)		6
測量	平成 年 月 日終了	16
設計		
製原図		
図複写		

洪水吐工配筋図

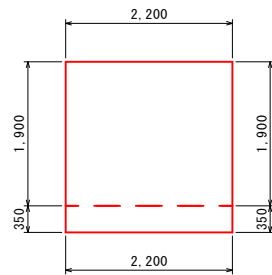
Aブロック(1)

S=1:50

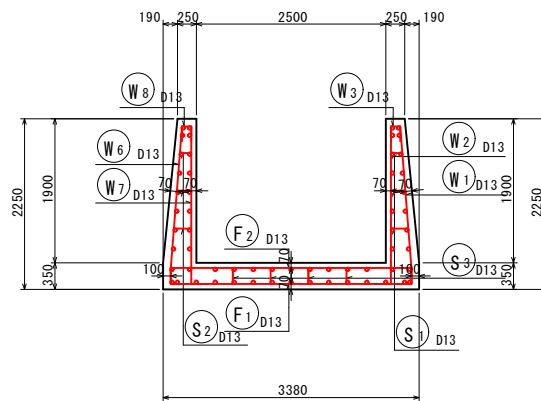
断面図  
1-1



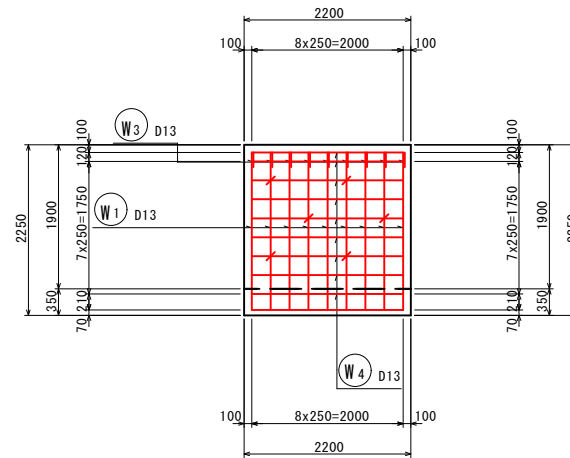
右側壁内面図  
3-3



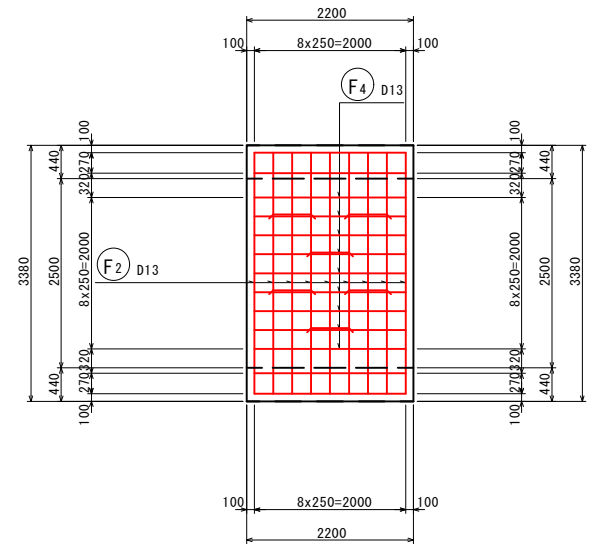
断面図  
1-1



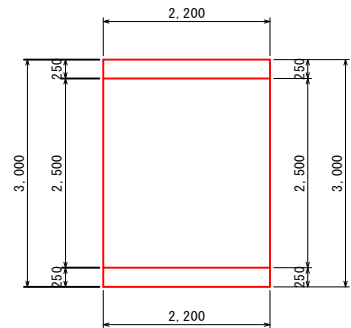
右側壁外面図  
2-2



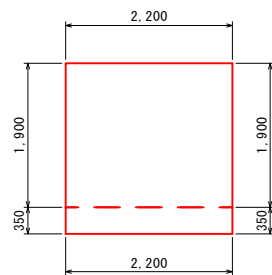
底板上面図  
6-6



平面図  
6-6

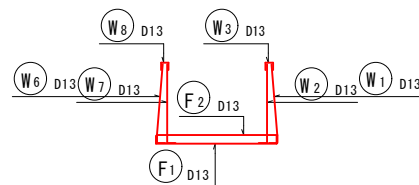


左側壁内面図  
5-5

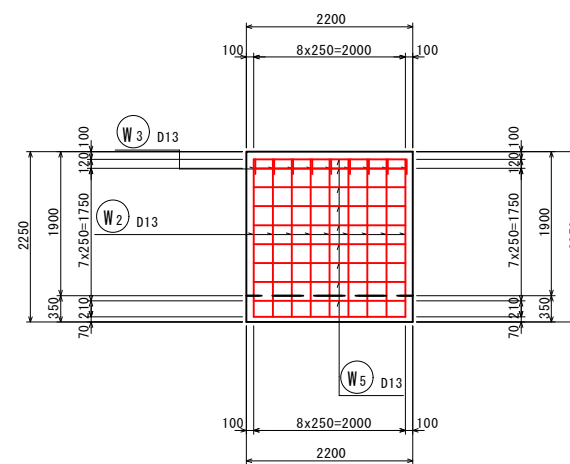


鉄筋組立図

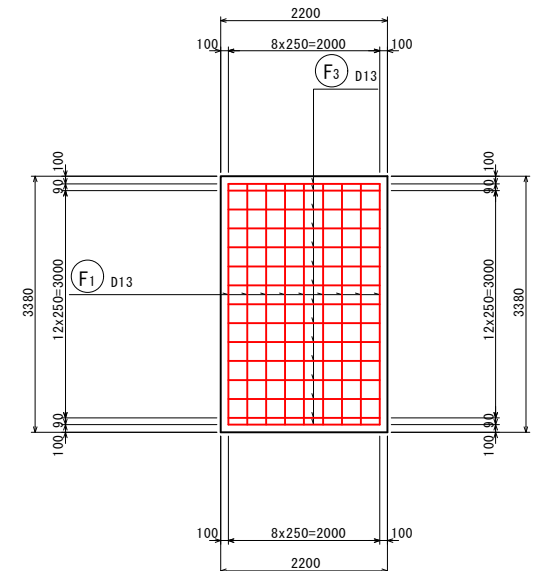
S=1:100



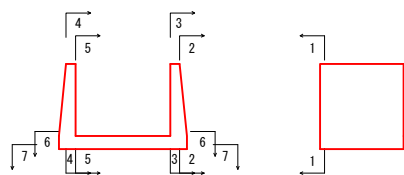
右側壁内面図  
3-3



底板下面図  
7-7



位置図  
S=1:100



5105  
204

小運搬 なし	
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堤池(ため池)	7 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

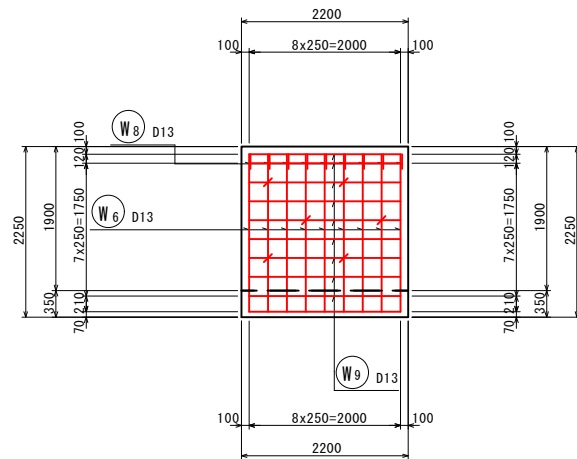


# 洪水吐工配筋図

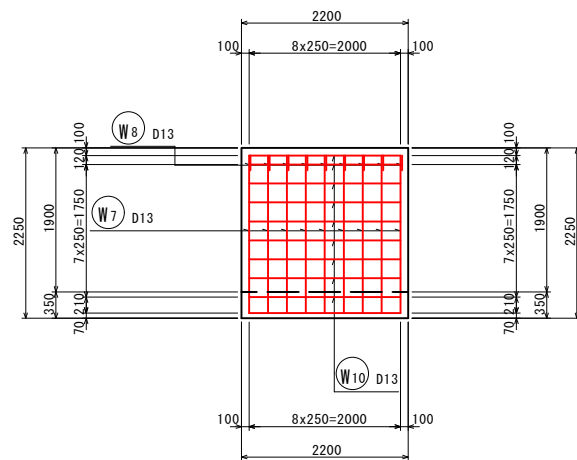
Aブロック(2)

S=1:50

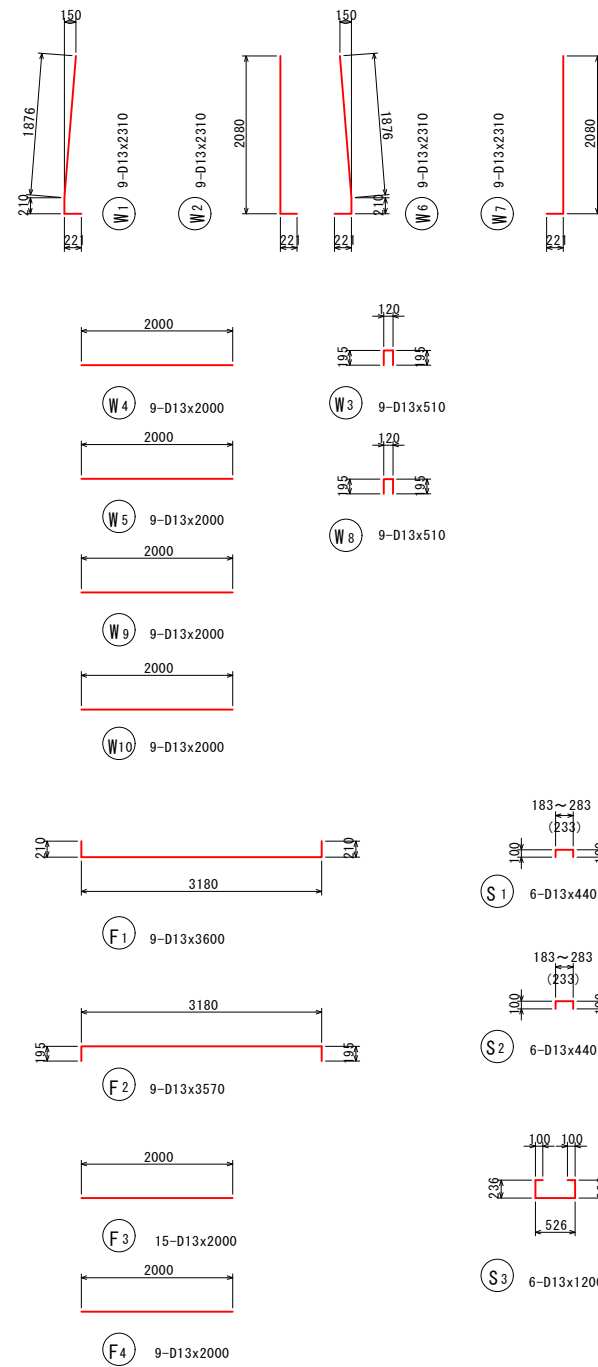
左側壁外面図  
4-4



左側壁内面図  
5-5



加工図



鉄筋表

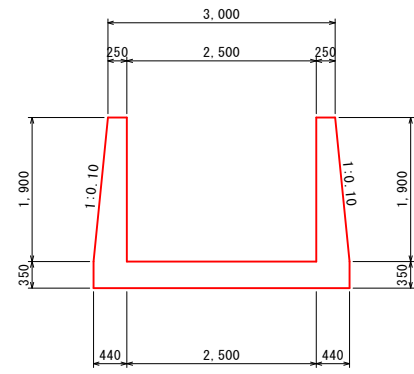
記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
W1	D13	2310	9	0.995	2.298	21	└┘
W2	D13	2310	9	0.995	2.298	21	└┘
W3	D13	510	9	0.995	0.507	5	└┘
W4	D13	2000	9	0.995	1.990	18	└┘
W5	D13	2000	9	0.995	1.990	18	└┘
W6	D13	2310	9	0.995	2.298	21	└┘
W7	D13	2310	9	0.995	2.298	21	└┘
W8	D13	510	9	0.995	0.507	5	└┘
W9	D13	2000	9	0.995	1.990	18	└┘
W10	D13	2000	9	0.995	1.990	18	└┘
F1	D13	3600	9	0.995	3.582	32	└┘
F2	D13	3570	9	0.995	3.582	32	└┘
F3	D13	2000	15	0.995	1.990	30	└┘
F4	D13	2000	9	0.995	1.990	18	└┘
S1	D13	440	6	0.995	0.438	3	└┘ (平均長)
S2	D13	440	6	0.995	0.438	3	└┘ (平均長)
S3	D13	1200	6	0.995	1.194	7	└┘
SD295A				D13		291 kg	
合計						291 kg	

5105  
204

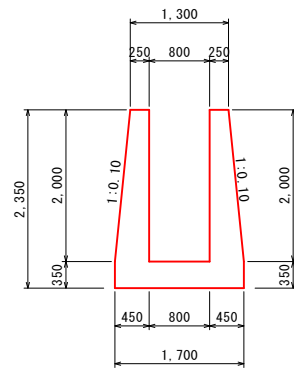
小運搬 なし		図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堀池(ため池)			8
測 量	平成 年 月 日終了		
設 計			
製 原 図			
図 複 写			

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

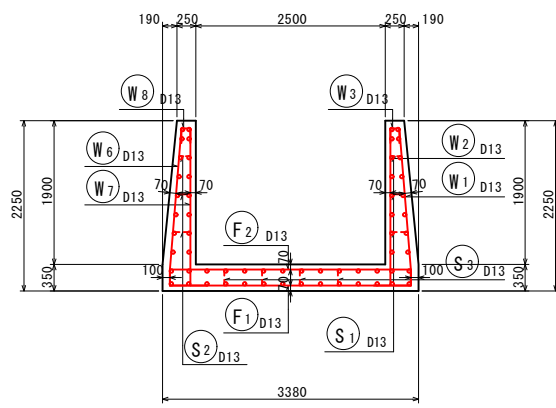
洪水吐工配筋図  
Bブロック(1) S=1:50



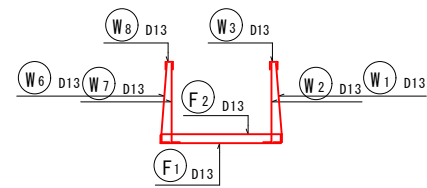
断面図  
1-1



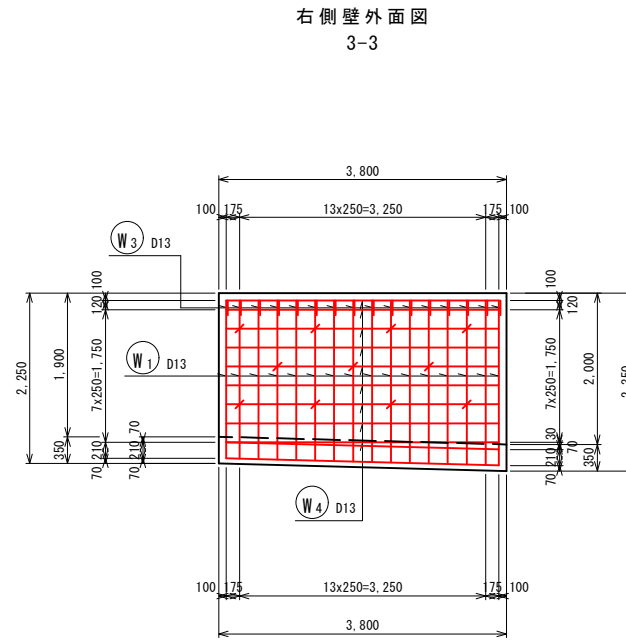
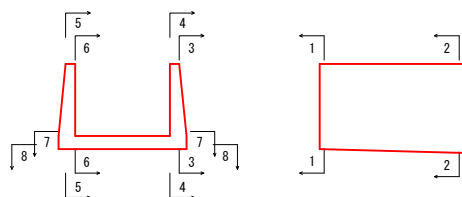
断面図  
2-2



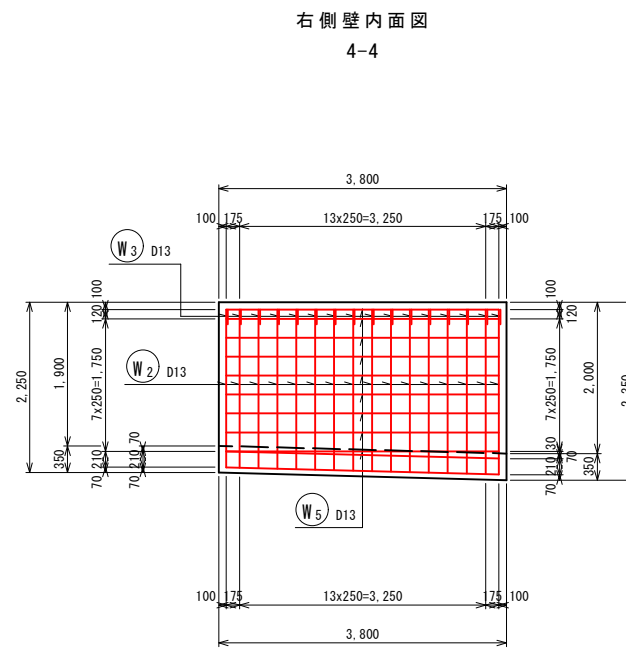
鉄筋組立図  
S=1/100



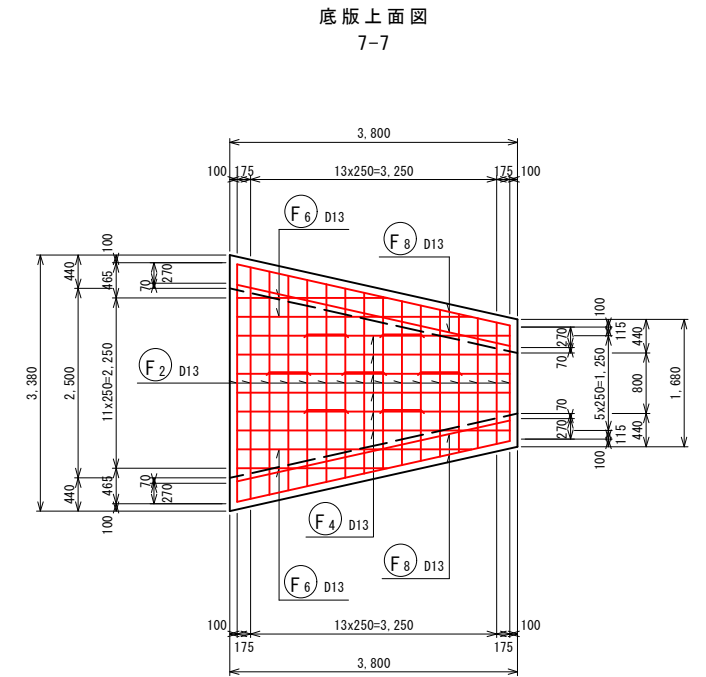
位置図  
S=1/100



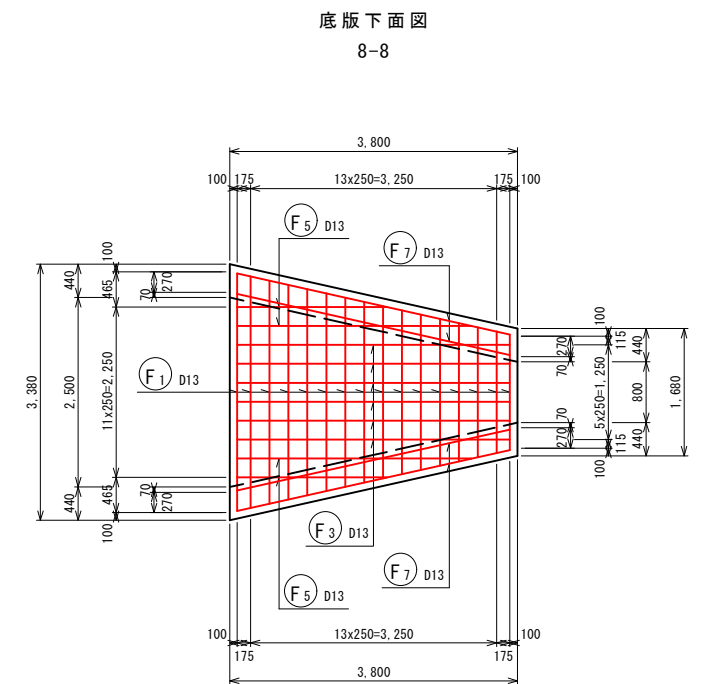
右側壁外面図  
3-3



右側壁内面図  
4-4



底板上面図  
7-7



底板下面図  
8-8

5105  
204

小運搬 なし	
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堤池(ため池)	9 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

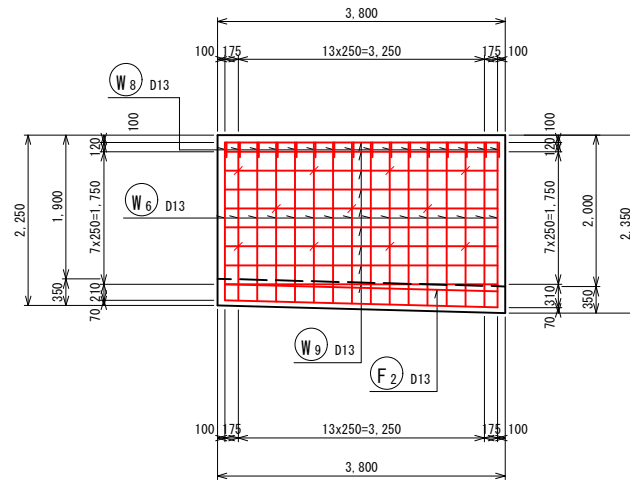
※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

# 洪水吐工配筋図

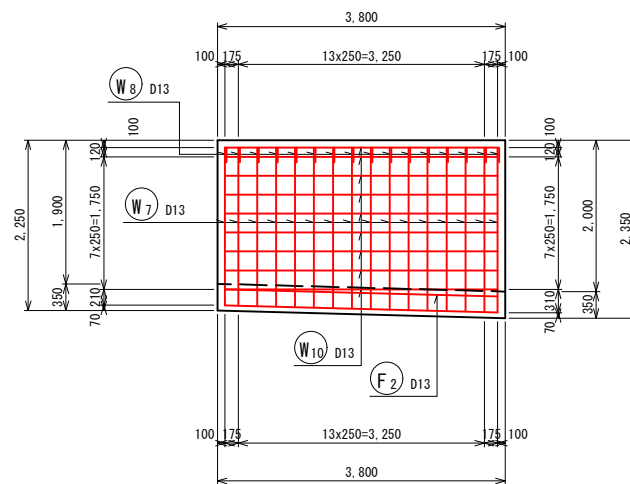
Bブロック(2)

S=1:50

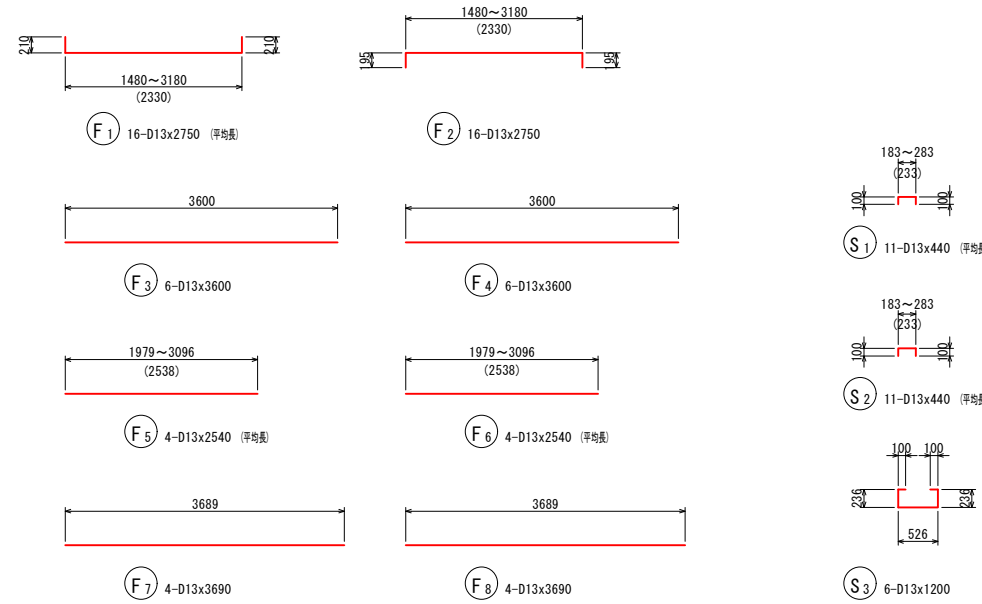
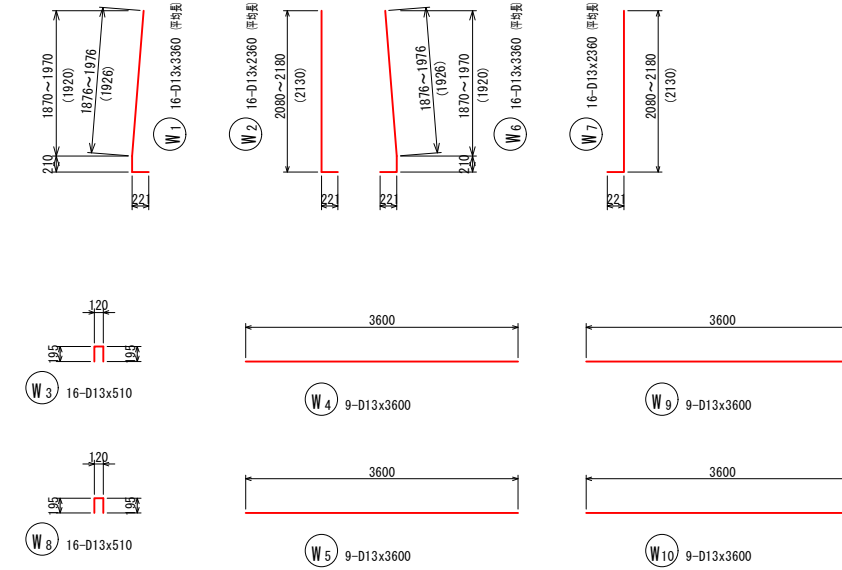
左側壁外面図  
5-5



左側壁内面図  
6-6



加工図



鉄筋表

記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
W1	D13	3360	16	0.995	3.343	54	┌ (平均長)
W2	D13	2360	16	0.995	2.348	38	└ (平均長)
W3	D13	510	16	0.995	0.507	9	┌└ (平均長)
W4	D13	3600	9	0.995	3.582	33	— (平均長)
W5	D13	3600	9	0.995	3.582	33	— (平均長)
W6	D13	0000	16	0.995	3.343	54	└ (平均長)
W7	D13	2360	16	0.995	2.348	38	└ (平均長)
W8	D13	510	16	0.995	0.507	9	┌└ (平均長)
W9	D13	3600	9	0.995	3.582	33	— (平均長)
W10	D13	3600	9	0.995	3.582	33	— (平均長)
F1	D13	2750	16	0.995	2.736	44	┌└ (平均長)
F2	D13	2750	16	0.995	2.736	44	┌└ (平均長)
F3	D13	3600	6	0.995	3.582	22	— (平均長)
F4	D13	3600	6	0.995	3.582	22	— (平均長)
F5	D13	2540	4	0.995	2.527	11	— (平均長)
F6	D13	2540	4	0.995	2.527	11	— (平均長)
F7	D13	3690	4	0.995	3.672	15	— (平均長)
F8	D13	3690	4	0.995	3.672	15	— (平均長)
S1	D13	420	9	0.995	0.438	5	┌└ (平均長)
S2	D13	420	9	0.995	0.438	5	┌└ (平均長)
S3	D13	1200	7	0.995	1.194	8	┌└ (平均長)
SD295A						D13	536 kg
合計							536 kg

5105  
204

小運搬 なし	
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堀池(ため池)	10 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

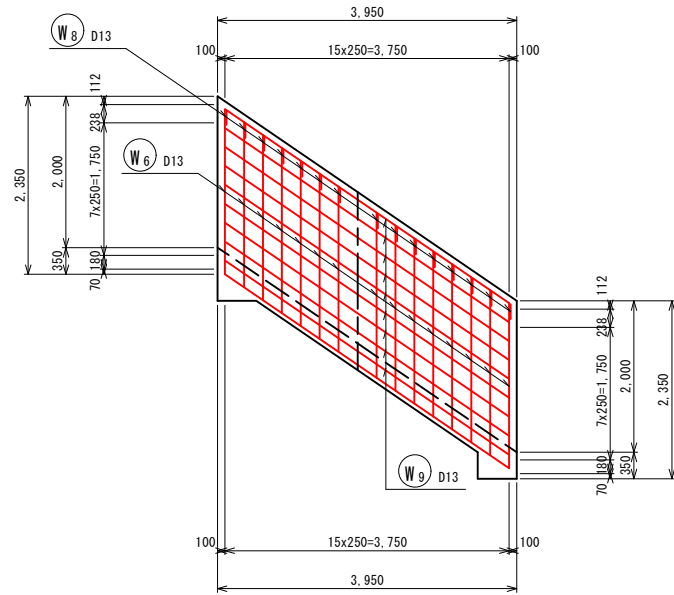


# 洪水吐工配筋図

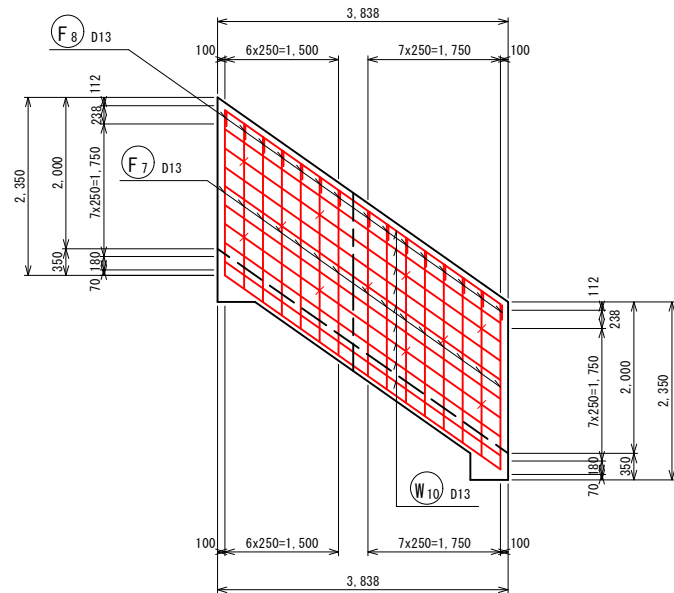
Cブロック(2)

S=1:50

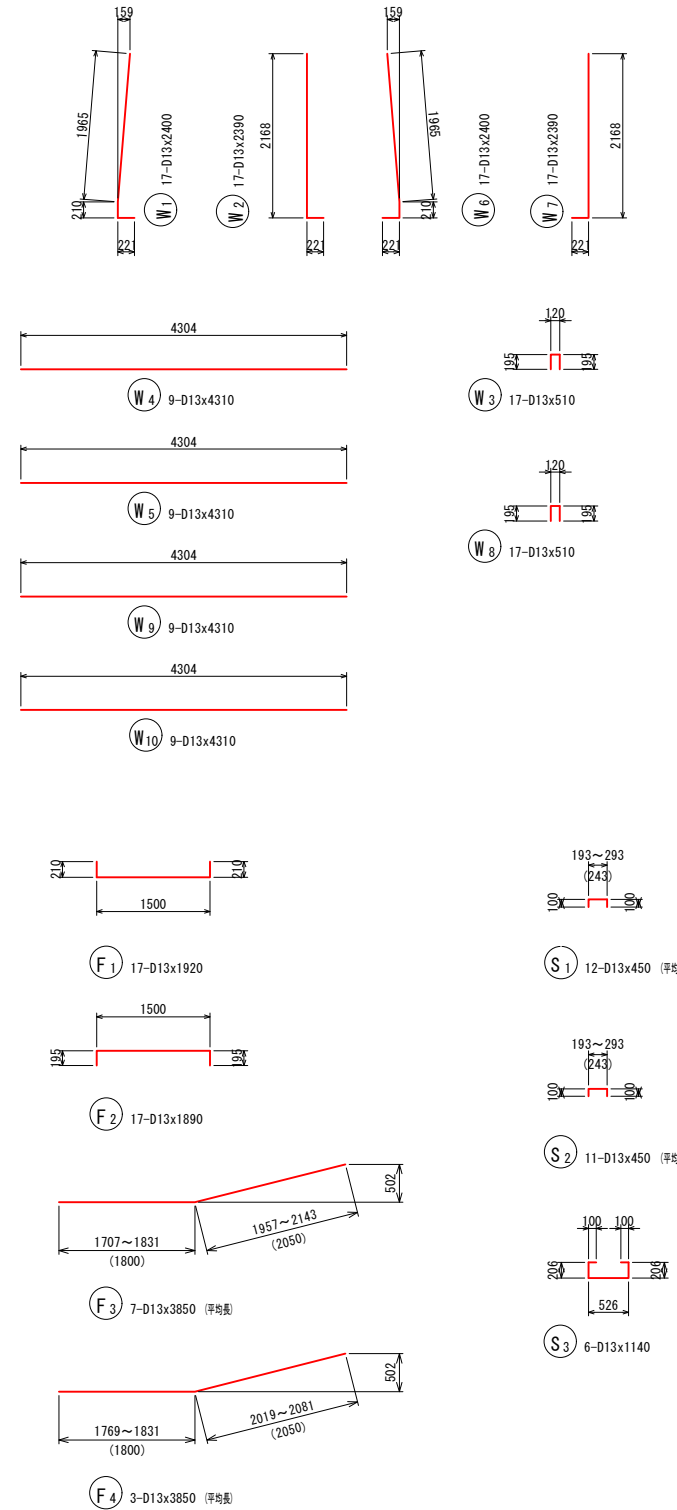
左側壁内面図  
5-5



左側壁外面図  
4-4



加工図



鉄筋表

記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
W1	D13	2400	17	0.995	2.388	41	└┘
W2	D13	2390	17	0.995	2.378	41	└┘
W3	D13	510	17	0.995	0.507	9	└┘
W4	D13	4310	9	0.995	4.288	39	└┘
W5	D13	4310	9	0.995	4.288	39	└┘
W6	D13	2400	17	0.995	2.388	41	└┘
W7	D13	2390	17	0.995	2.378	41	└┘
W8	D13	510	17	0.995	0.507	9	└┘
W9	D13	4310	9	0.995	4.288	39	└┘
W10	D13	4310	9	0.995	4.288	39	└┘
F1	D13	1920	17	0.995	1.910	33	└┘
F2	D13	1890	17	0.995	1.881	32	└┘
F3	D13	3850	7	0.995	3.831	27	└┘ (平均長)
F4	D13	3850	3	0.995	3.831	12	└┘ (平均長)
S1	D13	450	12	0.995	0.448	6	└┘ (平均長)
S2	D13	450	11	0.995	0.448	5	└┘ (平均長)
S3	D13	1140	6	0.995	1.134	7	└┘
SD295A					D13	460 kg	
合計						460 kg	

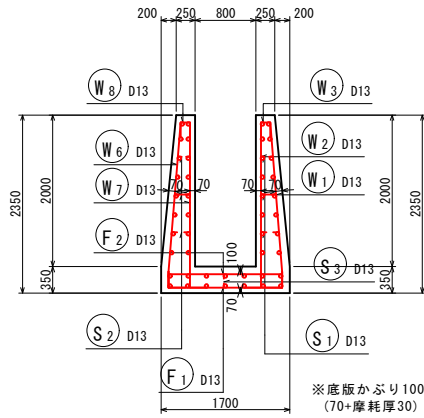
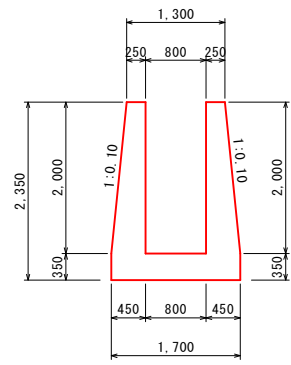
5105  
204

小運搬 なし	
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堀池(ため池)	12 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

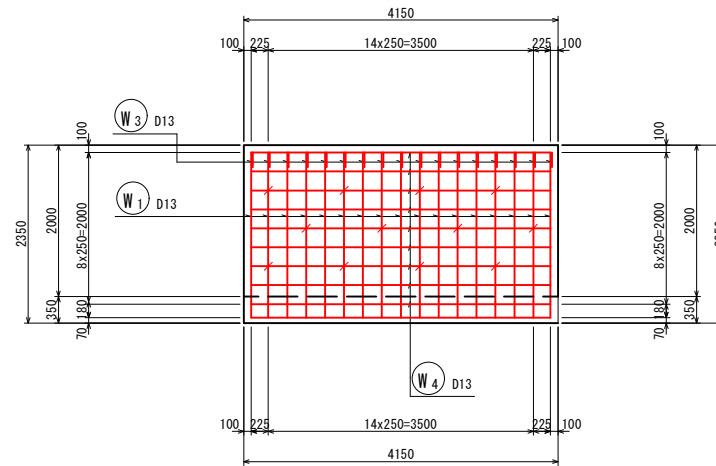
洪水吐工配筋図  
Dブロック(1) S=1:50

断面図1  
1-1

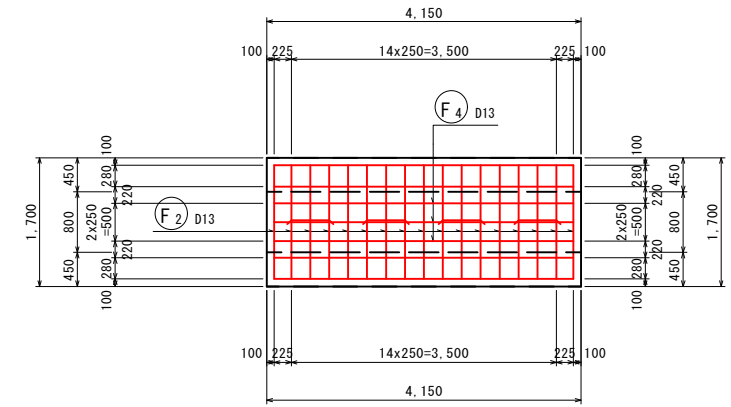


※底版かぶり100  
(70+摩擦厚30)

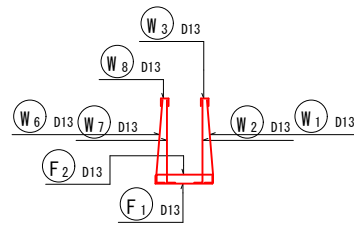
右側壁外面図  
2-2



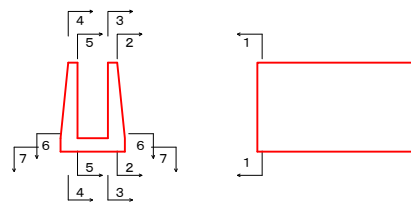
底板上面図  
6-6



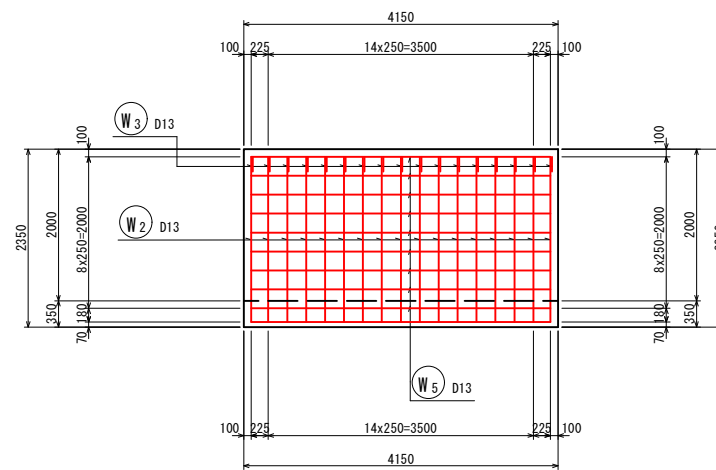
鉄筋組立図  
S=1/100



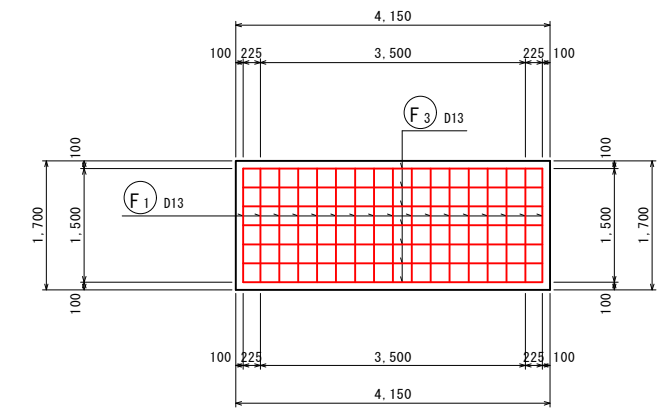
位置図  
S=1/100



右側壁内面図  
3-3



底板下面図  
7-7



5105  
204

小運搬 なし	
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堀池(ため池)	13 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

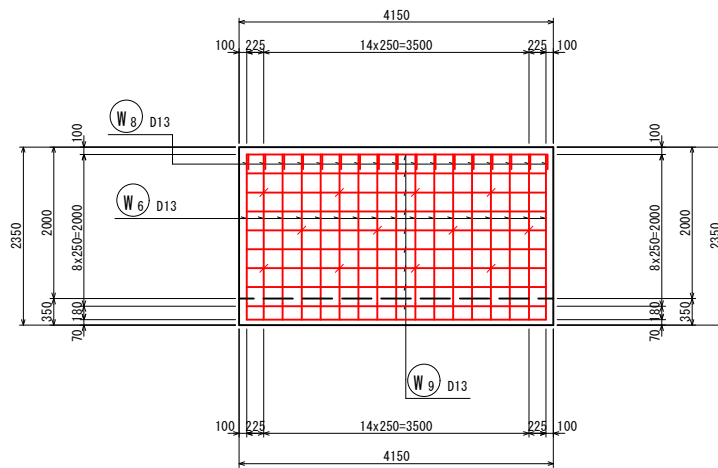
※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

# 洪水吐工配筋図

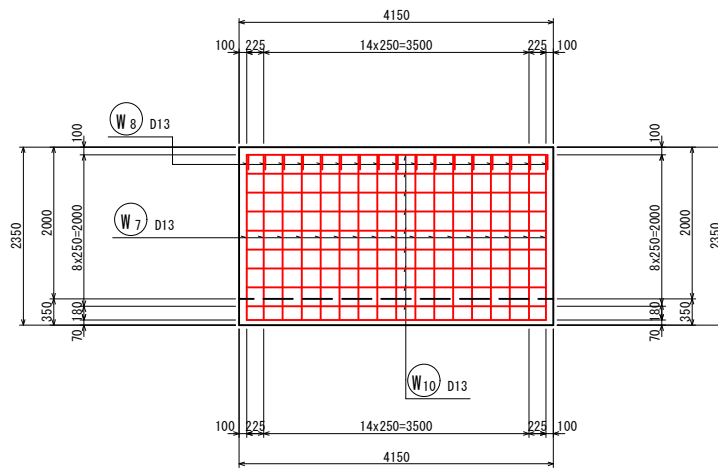
Dブロック(2)

S=1:50

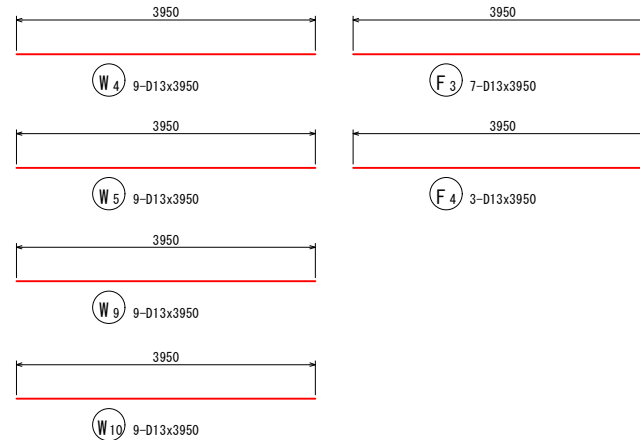
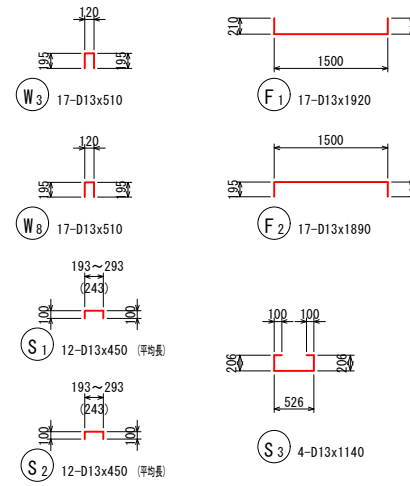
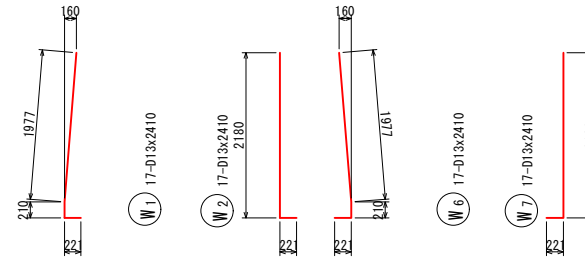
左側壁外面図  
5-5



左側壁内面図  
4-4



加工図



鉄筋表

記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
W1	D13	2410	17	0.995	2.398	41	└┘
W2	D13	2410	17	0.995	2.398	41	└┘
W3	D13	510	17	0.995	0.507	9	└┘
W4	D13	3950	9	0.995	3.930	35	—
W5	D13	3950	9	0.995	3.930	35	—
W6	D13	2410	17	0.995	2.398	41	└┘
W7	D13	2410	17	0.995	2.398	41	└┘
W8	D13	510	17	0.995	0.507	9	└┘
W9	D13	3950	9	0.995	3.930	35	—
W10	D13	3950	9	0.995	3.930	35	—
F1	D13	1920	17	0.995	1.910	32	└┘
F2	D13	1890	17	0.995	1.881	32	└┘
F3	D13	3950	7	0.995	3.930	28	—
F4	D13	3950	3	0.995	3.930	12	—
S1	D13	450	12	0.995	0.448	5	└┘ (平均長)
S2	D13	450	12	0.995	0.448	5	└┘ (平均長)
S3	D13	1140	4	0.995	1.134	5	└┘
SD295A						D13	441 kg
合計							441 kg

5105  
204

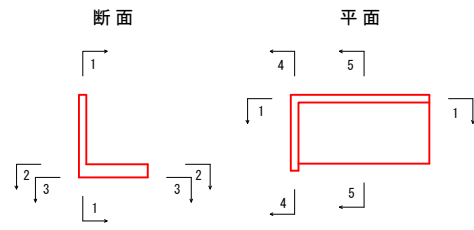
小運搬 なし	
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堀池(ため池)	14 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

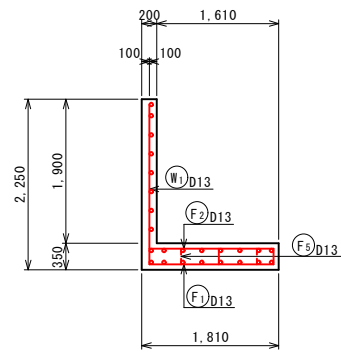
# 止水壁(A)配筋図

S=1:50

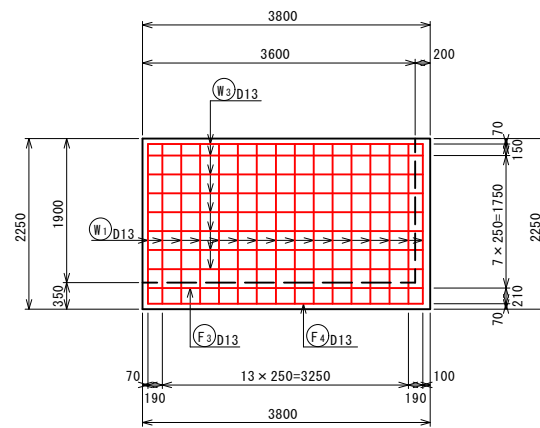
位置図  
S=1/100



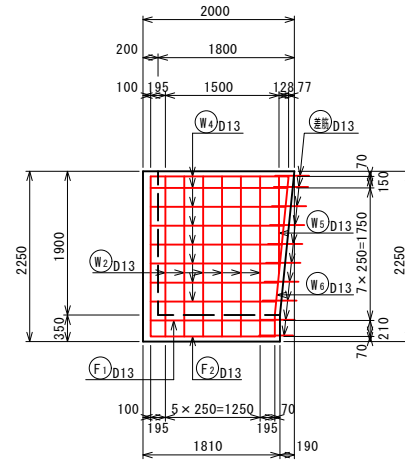
断面図  
5-5



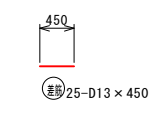
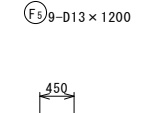
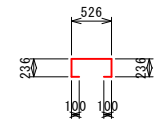
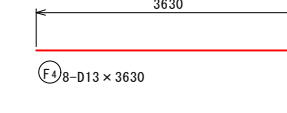
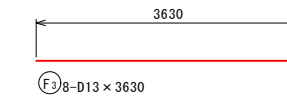
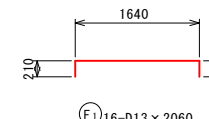
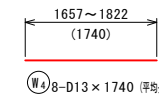
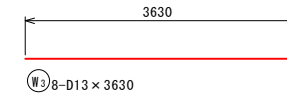
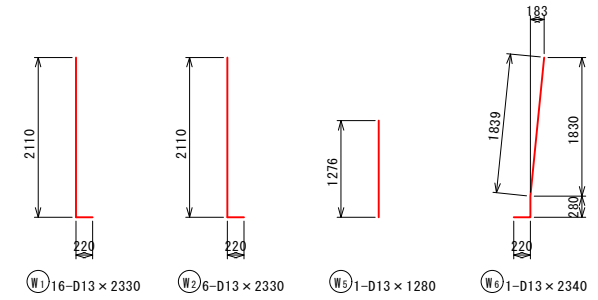
背面図  
1-1



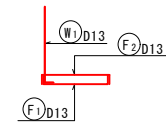
前面図  
4-4



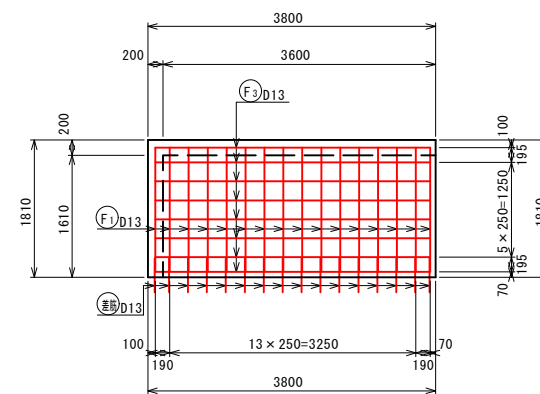
加工図



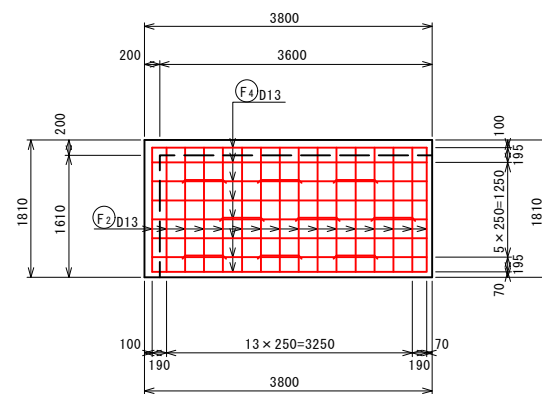
鉄筋組立図  
S=1/100



底板下面図  
3-3



底板上面図  
2-2



配筋表

記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
W1	D13	2330	16	0.995	2.318	38	└┘
W2	D13	2330	6	0.995	2.318	14	└┘
W3	D13	3630	8	0.995	3.612	29	—
W4	D13	1740	8	0.995	1.731	14	— (平均長)
W5	D13	1280	1	0.995	1.274	2	└┘
W6	D13	2340	1	0.995	2.328	3	└┘
F1	D13	2060	16	0.995	2.050	33	└┘
F2	D13	2060	16	0.995	2.050	33	└┘
F3	D13	3630	8	0.995	3.612	29	—
F4	D13	3630	8	0.995	3.612	29	—
F5	D13	1200	9	0.995	1.194	11	└┘
差筋	D13	450	25	0.995	0.448	12	—
SD295A					D13	247 kg	
合計						247 kg	

5105  
204

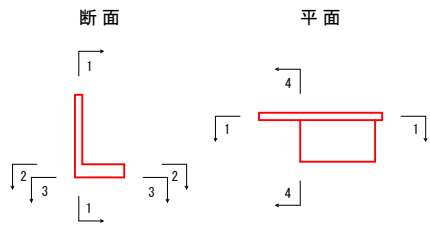
小運搬 なし

図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堀池(ため池)	15 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

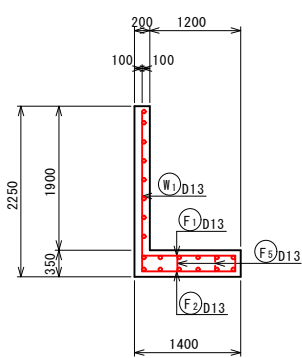
※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。



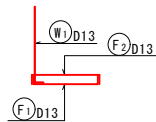
位置図  
S=1/100



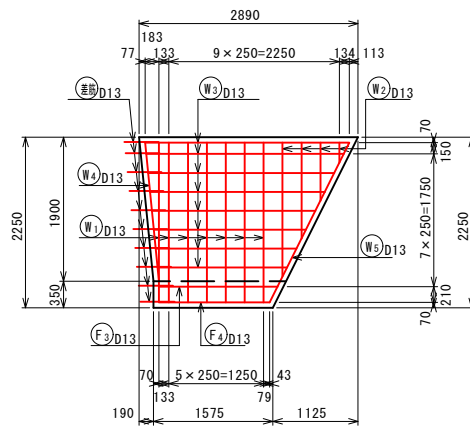
断面図  
5-5



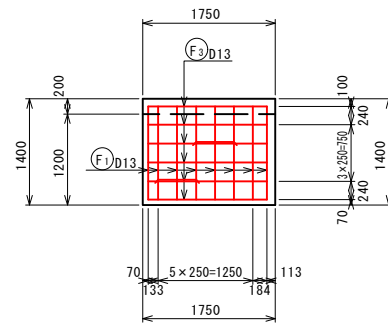
鉄筋組立図  
S=1/100



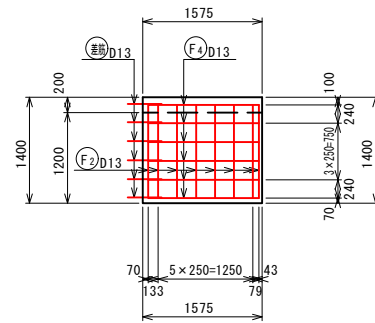
背面図  
1-1



底版上面図  
4-4

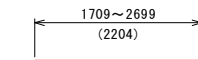
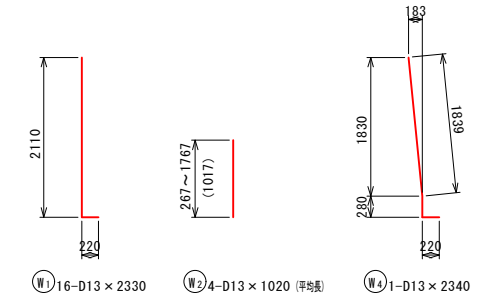


底版下面図  
2-2

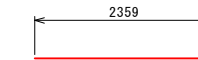


止水壁(B)配筋図  
S=1:50

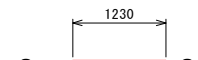
加工図



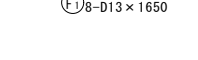
W5 8-D13 × 2210



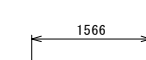
W6 1-D13 × 2360



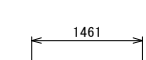
F1 8-D13 × 1650



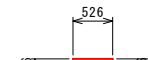
F2 8-D13 × 1650



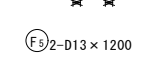
F3 6-D13 × 1570



F4 6-D13 × 1470



F5 2-D13 × 1200



F6 6-D13 × 1470



F7 15-D13 × 450

配筋表

記号	径	長さ (mm)	本数	単位質量 (kg/m)	1本当り質量 (kg)	質量 (kg)	摘要
W1	D13	2330	16	0.995	2.318	38	└
W2	D13	1020	4	0.995	1.015	5	└ (平均長)
W3	D13	2210	8	0.995	2.199	18	└ (平均長)
W4	D13	2340	1	0.995	2.328	3	└
W5	D13	2360	1	0.995	2.348	3	└
F1	D13	1650	8	0.995	1.642	14	└
F2	D13	1650	8	0.995	1.642	14	└
F3	D13	1570	6	0.995	1.562	10	└
F4	D13	1470	6	0.995	1.463	9	└
F5	D13	1200	2	0.995	1.194	3	└
差筋	D13	450	15	0.995	0.448	7	└
SD295A					D13	124 kg	
合計						124 kg	

5105  
204

小運搬 なし	
図面の名称	図面番号
平成30年7月5日~7日発生 平成30年7月豪雨災害 三原市 砥石堀池(ため池)	16 16
測量	平成 年 月 日終了
設計	
製原図	
図複写	

※この図面は、実際の図面を50%縮尺したものである。

# 参考資料

( 砥石場池災害復旧工事(5105) )

# 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) 00-02.08.01(0)  9 公共(011015~)		
	当世代	前世代	
諸経費工種 工事費端数区分 週休補正区分 施工地域・工事場所区分 契約保証費区分 前払支出割合区分 軽油区分 復興補正区分 I C T 補正区分	15 その他土木工事(2) 01 千円未満切捨 00 補正なし 05 中山間地域 01 金銭的保証(0.04%) 00 補正なし 00 一般軽油使用 00 補正なし 00 補正なし		

# 本工事費

# 内訳表

本工事費	費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
	災害復旧工事					レベル1
	土工	1	式			レベル2
	掘削工	1	式			レベル3
	土砂掘削 土砂	1	式			レベル4
	掘削 土砂 上記以外(小規模) 標準以外	185	m3			00
	盛土工	185	m3			単第 0 -0001号表 レベル3
	盛土 土砂	1	式			レベル4
	盛土(ランダム材)	275	m3			00
		275	m3			単第 0 -0002号表

# 本工事費

# 内訳表

費目・工種・施工名称など	数	量	単	位	単	価	金	額	備	考
購入土(ほぐし) ランダム材 工場 仮置場 現場									00	
整形仕上げ工	367		m3						単第 0 -0006号表	レベル3
法面整形(盛土部) レキ質土,砂及び砂質土,粘性土	1		式							レベル4
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	151		m <sup>2</sup>							00
残土処理工	151		m2						単第 0 -0010号表	レベル3
残土処理	1		式							レベル4
土砂等運搬 小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離4.5km以下(3.5km超)	185		m3							00
処分費対象額調整(直接工事費計上分) 「処分費等」の取扱いによる	185		m3						単第 0 -0011号表	
建設発生土受入費 土砂	185		m3							00

# 本工事費

# 内訳表

費目・工種・施工名称など	数	量	単	位	単	価	金	額	備	考
法面工									レベル2	
	1			式						
植生工									レベル3	
	1			式						
張芝工 人工芝									レベル4	
	118			m <sup>2</sup>						
張芝工 全面張 人工芝(幅 100cm程度)									00	
	118			m2					単第 0 -0012号表	
洪水吐躯体工									レベル2	
	1			式						
洪水吐工									レベル3	
	1			式						
コンクリート工									レベル4	
	41			m3						
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 コンクリート(各種) バックハウ(クレーン機能付)打設									00	
	41			m3					単第 0 -0013号表	
型枠工									レベル4	
	164			m2						

# 本工事費

# 内訳表

費目・工種・施工名称など	数	量	単	位	単	価	金	額	備	考
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	164		m2						00	
型枠工 円形型枠	4.5		m2						単第 0 -0014号表 レベル4	
円形型枠 材工共	4.5		m2							
コンクリート工 基礎コンクリート	3.2		m3						レベル4	
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 人力打設	3.2		m3						00	
型枠工 基礎型枠	2.7		m2						単第 0 -0015号表 レベル4	
型枠 一般型枠 均しコンクリート	2.7		m2						00	
鉄筋工 SD295A D13	2.19		t						単第 0 -0016号表 レベル4	
鉄筋工 SD295A_D13 一般構造物 [規]10t未満	2.19		t						00	
									単第 0 -0017号表	

# 本工事費

# 内訳表

費目・工種・施工名称など	数	量	単	位	単	価	金	額	備	考
鉄筋工 SD345		0.016		t					レベル4	
鉄筋工 SD345_D16~D25 一般構造物 [規]10t未満		0.016		t					00	単第 0 -0018号表
目地工		3		箇所					レベル4	
ダウエルバー取付 異形棒鋼 D16		85		本					00	単第 0 -0019号表
止水板 CF 200*5		17.7		m					00	単第 0 -0020号表
目地板 ゴム発泡体t=10mm		7		m2					00	単第 0 -0021号表
ドレーン工		14		m					レベル4	
ウィープホール取付 VU 50 L=0.4m		14		箇所					00	単第 0 -0022号表
サイドドレーン設置 300×300mm		14		m					00	単第 0 -0023号表



# 本工事費

# 内訳表

費目・工種・施工名称など	数	量	単	位	単	価	金	額	備	考
足場工									レベル4	
	65		掛	m2					00	
手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場 手摺先行型枠組足場 安全ネット設置	65		掛	m2					単第 0 -0025号表	
かご工									レベル4	
	4			m					00	
ふとんかご 設置 階段式 高さ50cm×幅120cm	4			m					単第 0 -0026号表	
止杭打込									00	
	4			本					単第 0 -0027号表	
仮設工									レベル1	
	1			式						
仮設工									レベル2	
	1			式						
工事用道路工									レベル3	
	1			式						
砂利舗装									レベル4	
	200			m2						



# 本工事費

# 内訳表

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						
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						
**工事価格計**						
**消費税相当額計**						



# 施工単価表

掘削

SPK19040001

単第 0 -0001号表

土砂 上記以外(小規模)

標準以外

1

m3 当り

機械構成比: 24.57% 労務構成比:

67.61%

材料構成比: 7.82%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,249.8000

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.13/平積0.10m3	24.57%		小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.13/平積0.10m3		MTPC00077 MTPT00077
運転手(特殊)	67.61%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	7.82%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 F=8 標準以外			B=5 上記以外(小規模)		



# 施工単価表

積込(ルーズ)

SPK19040007

単第 0 -0003号表

土砂

小規模(標準以外)

1

m3 当り

機械構成比: 24.57% 労務構成比:

67.61%

材料構成比: 7.82%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,534.7000

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
小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.13/平積0.10m3	24.57%		小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.13/平積0.10m3		MTPC00077 MTPT00077
運転手(特殊)	67.61%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	7.82%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂			B=5 小規模(標準以外)		

# 施工単価表

整地  
敷均し(ルーズ)

SPK19040003

単第 0 -0004号表

狭小幅員(幅2.5m以上4m未満)

1

m3 当り

機械構成比: 20.65%

労務構成比:

72.94%

材料構成比:

6.41%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

306.2900

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ブルドーザ 普通・排1 3t級(3~4t)	20.65%		ブルドーザ 普通・排1 3t級(3~4t)		MTPC00001 MTPT00001
運転手(特殊)	53.16%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	19.78%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	6.41%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 敷均し(ルーズ)			B=3 狭小幅員(幅2.5m以上4m未満)		



# 施工単価表

ため池工事締固（振動ローラ）  
 搭乗式コンバインド型 3.0～4.0t級

仕上厚0.22m 締固め4回

単第 0 -0005号表

1 m3 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
<賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 質量3～4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.40	日			
軽油 パトロール給油,2～4KL積載車給油	12.80	L			3.2*4
運転手(特殊)	1.00	人			
諸雑費	1	式			
1 m3当り		m3			
**単位当り**	1	m3			
A=2 搭乗式コンバインド型 3.0～4.0t級 C=0.22 仕上り厚さ(m) E=1000 締め固速度(m/h)			B=4 締固め回数(回) D=0.4 作業効率		



# 施工単価表

土砂等運搬

SPK19040002

単第 0 -0007号表

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

DID区間無し 距離22.5km以下(15.5km超)

1

m3 当り

機械構成比: 48.90% 労務構成比:

36.46% 材料構成比: 14.64%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,435.7000

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)	48.90%		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)	36.46%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.64%		軽油1.2号パトロール給油		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=34 距離22.5km以下(15.5km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

積込(ルーズ)

SPK19040007

単第 0 -0008号表

土砂

土量50,000m3未満

1

m3 当り

機械構成比: 44.75% 労務構成比:

37.76%

材料構成比: 17.49%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

195.0000

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(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0.8/平積0.6m3	44.75%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00014 MTPT00014
運転手(特殊)	37.76%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	17.49%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂			B=1 土量50,000m3未満		

# 施工単価表

土砂等運搬

SPK19040002

単第 0 -0009号表

小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

DID区間無し 距離3.5km以下(3.0km超)

1

m3 当り

機械構成比: 20.75% 労務構成比:

69.90% 材料構成比: 9.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,433.9000

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(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] 2t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	20.75%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 2t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00016T1 MTPT00016T1
運転手(一般)	69.90%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	9.35%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 小規模 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) F=19 距離3.5km以下(3.0km超)			B=6 バックホウ山積0.13m3(平積0.1m3) D=1 DID区間無し		

# 施工単価表

法面整形

SPK19040030

単第 0 -0010号表

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: 14.45% 労務構成比:

73.07% 材料構成比: 12.48%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

372.5900

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) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	14.45%		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	32.55%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	27.53%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	12.99%		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	12.48%		軽油1.2号パトロール給油		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

土砂等運搬

SPK19040002

単第 0 -0011号表

小規模 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

DID区間無し 距離4.5km以下(3.5km超)

1

m3 当り

機械構成比: 20.75% 労務構成比:

69.90%

材料構成比: 9.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,704.4000

代表機劣材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機劣材規格(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] 2t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)	20.75%		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 2t積級 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む)		MTPC00016T1 MTPT00016T1
運転手(一般)	69.90%		運転手(一般)		RTPC00007 RTPT00007
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	9.35%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=2 小規模 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) F=22 距離4.5km以下(3.5km超)			B=6 バックホウ山積0.13m3(平積0.1m3) D=1 DID区間無し		





# 施工単価表

コンクリート

SPK19040150

単第 0 -0013号表

無筋・鉄筋構造物 コンクリート(各種)

バックホウ(クレーン機能付)打設

1

m3 当り

機械構成比: 4.78% 労務構成比:

37.76% 材料構成比: 57.46%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

26,831.0000

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 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	4.51%		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	11.24%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	10.61%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	6.88%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	6.76%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディミクストコンクリート 高炉 21-12-20 W/C 55%	55.46%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		F000000001 TTPT00343
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.89%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013



# 施工単価表

型枠

SPK19040152

単第 0 -0014号表

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: 8,254.4000

標準単価: 8,254.4000

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	47.76%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	24.47%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.08%		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 C=1 一般型枠 全ての費用			B=1 鉄筋・無筋構造物		

# 施工単価表

頁0 -0026

コンクリート

SPK19040150

単第 0 -0015号表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB

人力打設

1

m3 当り

機械構成比: 4.78%

労務構成比:

37.76%

材料構成比:

57.46%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

26,831.0000

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 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	4.51%		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	11.24%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	10.61%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	6.88%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	6.76%		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)	55.46%		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	1.89%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013



# 施工単価表

型枠

SPK19040152

単第 0 -0016号表

一般型枠

均しコンクリート

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:

4,200.8000

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	59.76%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	19.23%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	5.76%		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 C=1 一般型枠 全ての費用			B=5 均しコンクリート		







# 施工単価表

ダウエルバー取付  
異形棒鋼

単第 0 -0019号表

10

本 当り

D 1 6

名称・規格など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
異形棒鋼<JISG3112> SD295A, D16 単位質量1.56kg/m	0.016	t			
硬質塩化ビニル管 一般管VP径20長4.0m	1.25	本			
土木一般世話役	0.03	人			
普通作業員	0.14	人			
諸雑費	1	式			
***合計***	10	本			
**単位当り**	1	本			
A=1            D 1 6					

# 施工単価表

止水板

SPK19040121

単第 0 -0020号表

CF 200\*5

1

m 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 55.07%

材料構成比: 44.93%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,222.0000

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
普通作業員	40.92%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	14.15%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
止水板-塩ビ製- CF(センターバルブ形フラット) 幅200mm,厚5mm	44.93%		塩ビ止水板 CF 幅200×厚さ5mm		TTPC00198 TTPT00198
積算単価			積算単価		EP001
A=1 CF 200*5					

# 施工単価表

目地板  
ゴム発泡体 t=10mm

SPK19040120

単第 0 -0021号表

1

m2 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 37.30% 材料構成比: 62.70% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 1,894.0000

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
普通作業員	30.92%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	6.38%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
ゴム発泡体 t=10mm 硬度40	62.70%		瀝青纖維質目地板 厚さ10mm		TTPCD0148 TTPT00199
積算単価			積算単価		EP001
A=4 ゴム発泡体 t=10mm					







# 施工単価表

手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場  
手摺先行型枠組足場

安全ネット設置

単第 0 -0025号表

100

掛m2 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	1.400	人			
とび工	7.700	人			
普通作業員	1.200	人			
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊,オペレータ付 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	1.400	日			
諸雑費	31	%			
<b>***合計***</b>	100	掛m2			
<b>**単位当り**</b>	1	掛m2			
A=1 手摺先行型枠組足場 C=0 潮待割増			B=2	安全ネットを設置する	

# 施工単価表

頁0 -0038

ふとんかご  
設置

SPK19040131

単第 0 -0026号表

階段式 高さ50cm×幅120cm

1

m 当り

機械構成比: 6.67% 労務構成比:

33.54%

材料構成比: 59.79%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

12,978.0000

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
バックハウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3	6.67%		バックハウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00014 MTPT00014
普通作業員	18.67%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	5.72%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	5.05%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	4.10%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
割ぐり石 200~150mm	26.16%		詰石割栗石 150-200mm		TTPC00007 TTPT00007
角形じゃかごパネルタイプ GS-3,線径4.0(#8) 網目13cm,高さ50cm,幅120cm	24.96%		ふとんかご角形パネルタイプ GS-3線径4.0mm(#8)網目13cm,50cm×120cm		TTPC00036 TTPT00036
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.44%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009







# 施工単価表

砂利舗装工  
敷均し幅2.0m以上2.5m未満

小型バックホウ敷均し 不陸整正+敷均し

単第 0 -0028号表

100 m2 当り

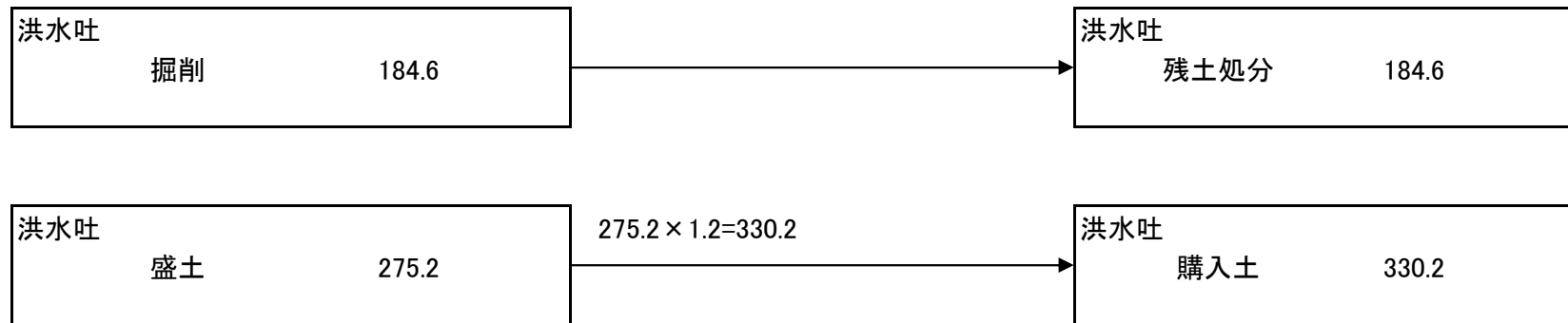
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.22	人			
普通作業員	0.99	人			
再生クラッシャー 40~0mm	11.50	m3			
小型バックホウ運転 加圧型[標準型] 山積0.13m3 (平積0.1m3) 排出ガス対策型2次基準	0.90	日			単第 0-0029号表
諸雑費	1	式			
***合計***	100	m2			
**単位当り**	1	m2			
A=2 敷均し幅2.0m以上2.5m未満 C=2 不陸整正+敷均し E=3 再生クラッシャー RC-40			B=2 小型バックホウ敷均し D=1 舗装面仕上げ無し F=10 敷砂利仕上がり厚さ(cm)		
G=2 舗設材単価0円区分:なし I=1 小型車割増なし			H=0 敷材単価(円)(G=2の時)		







## 土量配分表



















洪水吐工

# 各種数量計算書

計第 表

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単位
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$			
	カットオフ	=	1.98	
	接近水路 調整部	$1/2 \times (2.5+2.5) \times 2.20$ =	5.50	
	移行部	$1/2 \times (2.5+2.0) \times 3.80$ =	8.55	
	放水路(A)	$1/2 \times (2.0+2.0) \times 4.05$ =	8.10	
	放水路(B)	$1/2 \times (2.0+2.0) \times 4.15$ =	8.30	
	止水壁(A)	=	4.50	
	止水壁(B)	=	1.69	
	すべり止め	$1/2 \times 0.35 \times 0.526 \times 1.70 \times 2$ =	0.31	
	越流堰	$0.99 \times 2.50$ =	2.48	
	計	$1.98+5.50+8.55+8.10+8.30+4.50+1.69+0.31+2.48$ =	41.41	m <sup>3</sup>

洪水吐工

# 各種数量計算書

計第 表

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単位
型 枠	カットオフ	=	4.59	
	接近水路 調整部	$1/2 \times (8.32+8.32) \times 2.20$	= 18.30	
	移行部	$1/2 \times (8.32+8.72) \times 3.80$	= 32.38	
	放水路(A)	$1/2 \times (8.72+8.72) \times 4.05$	= 35.32	
	放水路(B)	$1/2 \times (8.72+8.72) \times 4.15$	= 36.19	
	止水壁(A)	=	23.90	
	止水壁(B)	=	9.98	
	すべり止め	$0.35 \times 1.70 \times 2$	= 1.19	
	越流堰	$0.91 \times 2.50$	= 2.28	
	計	$4.59+18.30+32.38+35.32+36.19+23.9+9.98+1.19+2.28$	= 164.13	164.13 m <sup>2</sup>
円形型枠	越流堰	$1.78 \times 2.50$	= 4.45	4.45 m <sup>2</sup>



洪水吐工

## 各種数量計算書

計第 表

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単位
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$			
	調整部	$1/2 \times (0.36+0.36) \times 1.58 = 0.57$		
	移行部	$1/2 \times (0.36+0.19) \times 3.80 = 1.05$		
	放水路(A)	$1/2 \times (0.19+0.19) \times 4.05 = 0.77$		
	放水路(B)	$1/2 \times (0.19+0.19) \times 4.15 = 0.79$		
	計	$0.57+1.05+0.77+0.79 = 3.18$	3.18	$\text{m}^3$
基礎型枠	調整部	$1/2 \times (0.20+0.20) \times 1.58 = 0.32$		
	移行部	$1/2 \times (0.20+0.20) \times 3.80 = 0.76$		
	放水路(A)	$1/2 \times (0.20+0.20) \times 4.05 = 0.81$		
	放水路(B)	$1/2 \times (0.20+0.20) \times 4.15 = 0.83$		
	計	$0.32+0.76+0.81+0.83 = 2.72$	2.72	$\text{m}^2$

洪水吐工

## 各種数量計算書

計第 表

名 称	形状寸法	算 式	数 量	単位
鉄 筋	SD295A D13			
	洪水吐	$291+536+460+441+90 = 1818.00$		
	止水壁	$247+124 = 371.00$		
	計	$1818+371 = 2189.00$	2189.00	kg
		$2189 \div 1000 = 2.19$	2.19	t
	SD345 D19			
	越流堰(差筋)	$2.40 \times 2.25 \times 3 = 16.20$	16.20	kg
		$16.2 \div 1000 = 0.016$	0.016	t
ダウエルバー	D16	$31+27+27 = 85.00$	85.00	組
止水板	CF200	$6.90+5.40+5.40 = 17.70$	17.70	m
目地材	t=10mm	$2.49+2.00+2.00 = 6.49$	6.49	m <sup>2</sup>
サイトドレン	VU φ 100	$2.00+3.80+4.05+4.15 = 14.00$	14.00	m
ワイプホール	VU φ 50 L=0.4m	$14.00/1.0 = 14.00$	14	箇所

洪水吐工

## 各種数量計算書

計第 表

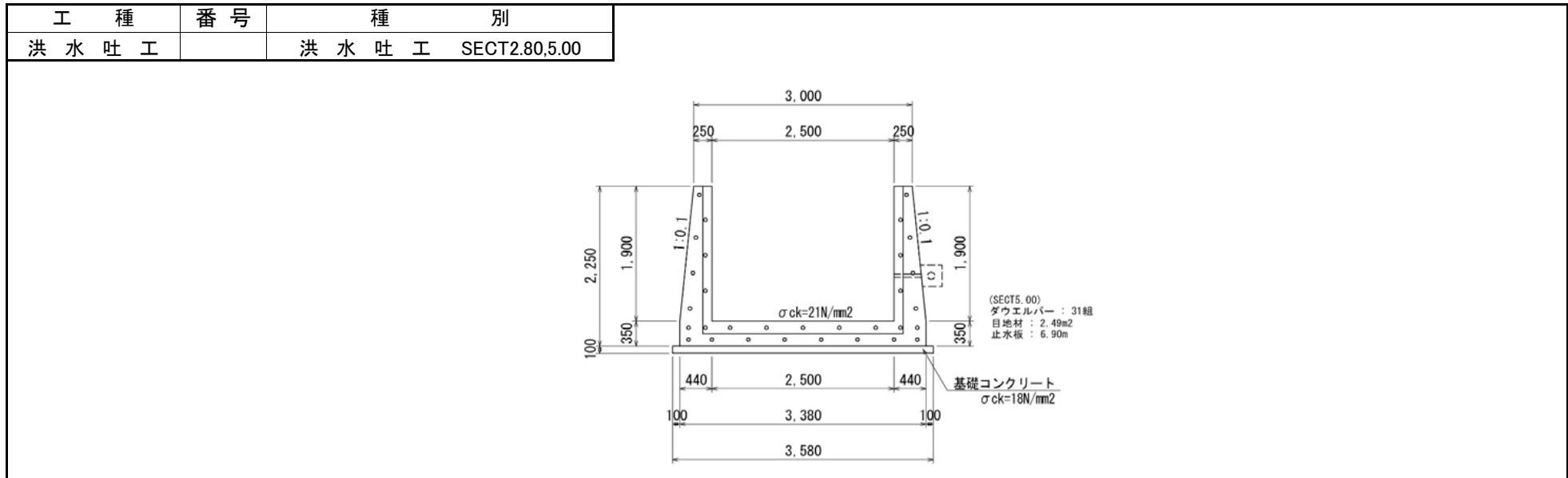
名 称	形状寸法	算 式	数 量	単位
足場工	枠組足場			
		$2.25 \times 2 = 4.50$		
		$2.35 \times 2 = 4.70$		
	接近水路 調整部	$1/2 \times (4.50 + 4.50) \times 2.00 = 9.00$		
	移行部	$1/2 \times (4.50 + 4.70) \times 3.80 = 17.48$		
	放水路(A)	$1/2 \times (4.70 + 4.70) \times 4.05 = 19.04$		
	放水路(B)	$1/2 \times (4.70 + 4.70) \times 4.15 = 19.51$		
	計	$9.00 + 17.48 + 19.04 + 19.51 = 65.03$	65.03	掛m <sup>2</sup>
フトンカゴ	1200×500×2000	$= 2.00$	2.0	個
止杭			4.0	本

# 各 種 数 量 計 算 書

工 種	番 号	種 別	
洪水吐工		カ ッ ト オ フ	

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量 箇 所 当 り
コンクリート	σ ck=21N/mm2	$(1/2 \times (0.625 + 0.300) \times 0.650) \times 6.765 =$		2.03
		$(1/2 \times (0.625 + 0.300) \times 0.650) \times 0.325 \times 1/2 =$		0.05
		$2.03 - 0.05 =$	m <sup>3</sup>	1.98
型 枠		$1/2 \times (0.625 + 0.300) \times 0.650 =$		0.30
		$1/2 \times (6.765 + 6.440) \times 0.650 =$		4.29
		$0.30 + 4.29 =$	m <sup>2</sup>	4.59

# 各 種 数 量 計 算 書



名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量 1.0m 当り
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	$1/2 \times (0.250+0.440) \times 1.900 =$		0.66
		$3.380 \times 0.350 =$		1.18
		$1/2 \times (0.250+0.440) \times 1.900 =$		0.66
		$0.66+1.18+0.66 =$	m <sup>3</sup>	2.50
型 枠		$(1.900 \times 1.005+0.350) \times 2 =$		4.52
		$1.900 \times 2 =$		3.80
		$4.52+3.80 =$	m <sup>2</sup>	8.32
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$3.580 \times 0.100 =$	m <sup>3</sup>	0.36
基礎コンクリート型枠		$0.100 \times 2 =$	m <sup>2</sup>	0.20

# 各 種 数 量 計 算 書

工 種	番 号	種 別
洪水吐工		洪水吐工 SECT8.80,11.56,14.56

(SECT8.80)  
 ダウエルバー : 27組  
 目地材 : 2.00m<sup>2</sup>  
 止水板 : 5.40m  
 (+12.85)  
 ダウエルバー : 27組  
 目地材 : 2.00m<sup>2</sup>  
 止水板 : 5.40m  
 基礎コンクリート  
 $\sigma_{ck}=18N/mm^2$

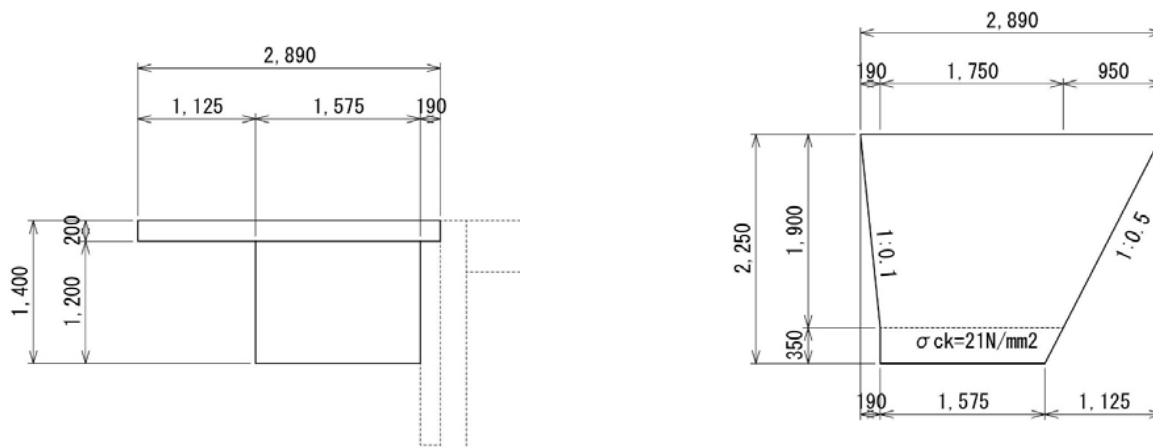
名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量 1.0m 当り
コンクリート	$\sigma_{ck}=21N/mm^2$	$1/2 \times (0.250+0.450) \times 2.000 =$ $1.700 \times 0.350 =$ $1/2 \times (0.250+0.450) \times 2.000 =$ $0.7+0.6+0.7 =$		
				2.00
型 枠		$(2.000 \times 1.005+0.350) \times 2 =$ $2.000 \times 2 =$ $4.72+4.00 =$		8.72
基礎コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1.900 \times 0.100 =$	$m^3$	0.19
基礎コンクリート型枠		$0.100 \times 2 =$	$m^2$	0.20

# 各種数量計算書

工種	番号	種別					
洪水吐工		止水壁 A					
名称	規格	計 算 式				単位	数量 箇所 当り
コンクリート	σck=21N/mm2	$1/2 \times (1.800 + 1.610) \times 1.900 \times 0.200 =$			0.65		
		$0.200 \times 1.900 \times 3.800 =$			1.44		
		$1.810 \times 0.350 \times 3.800 =$			2.41		
		$0.65 + 1.44 + 2.41 =$			4.50	m <sup>3</sup>	4.50
型枠		$(1/2 \times (2.000 + 1.810) \times 1.900) + (3.800 \times 1.900) =$			10.84		
		$(1/2 \times (1.800 + 1.610) \times 1.900) + (3.600 \times 1.900) =$			10.08		
		$0.200 \times 1.900 =$			0.38		
		$(1.810 \times 0.350) \times 2 =$			1.27		
		$3.800 \times 0.350 =$			1.33		
		$10.84 + 10.08 + 0.38 + 1.27 + 1.33 =$			23.90	m <sup>2</sup>	23.90

# 各 種 数 量 計 算 書

工 種	番 号	種 別
洪水吐工		止 水 壁 B



名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量 箇 所 当 り
コンクリート	$\sigma_{ck}=21\text{N/mm}^2$	$1/2 \times (2.890+1.750) \times 1.900 \times 0.200 =$		0.88
		$1/2 \times (1.750+1.575) \times 0.350 \times 1.400 =$		0.81
		$0.88+0.81 =$	$\text{m}^3$	1.69
型 枠		$(1/2 \times (2.890+1.750) \times 1.900) \times 2 =$		8.82
		$(1/2 \times (1.750+1.575) \times 0.350) \times 2 =$		1.16
		$8.82+1.16 =$	$\text{m}^2$	9.98





# 位置図



この図は国土地理院地図をし使用たものです。