

工 事 番 号	部 長	室 長	室長補佐	係 長	検 算 者	設 計 者
設計年度	令和 2年度					
施工月日	令和 年 月 日	橋梁災害復旧工事（市道大和町棕梨下日向線神田橋下部工）				
施工方法	請 負	災害復旧事業 三原市大和町棕梨				
工事期間						
工 事 概 要			起 工 理 由			
橋長 L=27.5m 幅員 W=5.0m  橋台工 逆T式橋台 N=2基 植生法覆護岸工 コンクリートブロック積工 A=232m2 構造物撤去工 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、三原市大和町椋梨 橋梁災害復旧工事(市道大和町椋梨下日向橋神田橋下部工)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 令和元年8月 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 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

1 原形復旧とする。

### 第2節 施工時間(施工に際しては地元調整を十分に行ったうえで作業を進めること。)

- 1 施工時間 8:30～17:00 (作業可能時間)

### 第3節 工程

- 1 関係機関との協議

協議内容 河川管理者(広島県)と新設橋の設置について協議中。

範囲 市道棕梨下日向線神田橋

- 2 その他協議

協議内容 沼田川漁業協同組合と施工方法・工程等について協議を行うこと。

- 3 施工条件

河川内での工事については、非出水期(10月15日～6月15日)に行うこと。

- 4 地下埋設物

支障物件が確認された場合は監督員と協議すること。

なお、三原市水道事業による水道配水管復旧工事は、今工事と関連しない。

### 第4節 安全対策

- 1 交通誘導員・警戒船・保安要員

作業期間中、交通誘導員を1(人/日)見込んでいる。

- 2 保安施設

工事標示板 現道工事における保安施設のうち、「工事標示板」の標準様式については、土木工事共通仕様書のとおりとする。

工事情報看板等 路上工事に関する情報を歩行者や工事現場周辺の住民に周知するため、工事情報看板及び工事説明看板を設置すること。標準様式は土木工事共通仕様書のとおりとする。

### 第5節 工事用道路

- 1 一般道路

使用期間 工事施工期間

使用時間 8時～17時

工事中・後の処置 随時 清掃、 工事後 舗装欠損部補修(工事前・後の写真により監督員と協議すること。)

### 第6節 その他

## 1 工事用機資材の仮置き

工事用機資材および土砂仮置場として A2 橋台側，三原市大和町椋梨 1384 番 1 を見込んでいる。

なお，当該地は無償借地を予定しているが，土地の管理（草刈等）は受注者が責任を持って行うものとする。また，工事完了時は整地を行い発注者の確認を受けて返却するものとする。

## 第 3 章 設計金額

### 第 1 節 排出ガス対策型建設機械の使用促進

土木工事共通仕様書（令和元年 8 月 広島県）『1-1-1-30 環境対策』で使用を義務付けている排出ガス対策型建設機械においては，排出ガス対策型（第 2 次基準値）以上の建設機械の使用に努めること。

なお，使用する排出ガス対策型建設機械について，基準値による設計変更は行わない。

### 第 2 節 橋台工

橋台躯体工（構造物単位）の逆 T 式橋台の数量は，本体コンクリートの数量であり，型枠，足場，支保，コンクリート関係の費用を含んでいる。本体コンクリート数量に変更がある場合以外は，原則として設計変更の対象としない。

## 第 4 章 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。

## 第 5 章 美しい山河を守る災害復旧基本方針による事項

水際部は埋戻し時に寄せ土により植生を促すこと。

小口止め工施工時には前面を化粧型枠により施工し，小口止めが目立たなくする。

コンクリートブロックについては，明度 6 以下の製品を使用すること。

## 第 6 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

橋梁災害復旧工事（市道大和町棕梨下日向線神田橋 下部工）

神田橋

# 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
本工事費				
橋梁下部		式	1	レベル1
道路土工		式	1	レベル2
残土処理工		式	1	レベル3
橋台工	A1	式	1	レベル2
作業土工		式	1	レベル3
橋台躯体工(構造物単位)		式	1	レベル3
逆T式橋台	50m3以上90m3未満 (H5m以上7m未満)	m3	61	レベル4
鉄筋	SD345_D13	t	0.56	レベル4
鉄筋	SD345_D16 ~ D25	t	1.48	レベル4
円形型枠		式	1	レベル4
橋台工	A2	式	1	レベル2
作業土工		式	1	レベル3
橋台躯体工(構造物単位)		式	1	レベル3
逆T式橋台	50m3以上90m3未満 (H5m以上7m未満)	m3	62	レベル4
鉄筋	SD345_D13	t	0.56	レベル4
鉄筋	SD345_D16 ~ D25	t	1.50	レベル4
円形型枠		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	備考
河川土工		式	1	レベル2
掘削工		式	1	レベル3
掘削	土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	m3	680	レベル4
盛土工		式	1	レベル3
路体(築堤)盛土		m3	20	レベル4
法面整形工		式	1	レベル3
法面整形(盛土部)	法面締固め無し 現場制約無し	m2	230	レベル4
残土処理工		式	1	レベル3
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	26	レベル4
コンクリートブロック基礎	18-8-40BB	m	13	レベル4
大型ブロック積	控750	m2	169	レベル4
胴込・裏込コンクリート	18-8-40BB	m3	14	レベル4
胴込・裏込材(碎石)	RC-40	m3	104	レベル4
天端コンクリート	18-8-40BB	m	17	レベル4
天端コンクリート	18-8-40BB	m	9	レベル4

# 工事数量総括表

頁0 -0003

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
コンクリートブロック積	間知 控350	m2	63	レベル4
胴込・裏込材(砕石)	RC-40	m3	34	レベル4
天端コンクリート	18-8-40BB	m	13	レベル4
小口止工	18-8-40BB	箇所	8	レベル4
張コンクリート		式	1	レベル3
張コンクリート	18-8-40BB	m2	20	レベル4
平張コンクリート		式	1	レベル3
平張コンクリート		m	13	レベル4
すりつけ工		式	1	レベル3
すりつけ工(練石積)	雑割石	m2	23	レベル4
すりつけ工(コンクリートブロック積)	間知 裏込なし 控350	m2	20	レベル4
構造物撤去工		式	1	レベル2
防護柵撤去工		式	1	レベル3
防護柵撤去(ガードレール)		m	5	レベル4
構造物取壊し工		式	1	レベル3
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物 護岸	m3	14	レベル4
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m3	2	レベル4
舗装版切断	アスファルト舗装版厚15cm以下	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	備考
舗装版破碎	アスファルト舗装版厚15cm以下	m2	86	レベル4
運搬処理工		式	1	レベル3
殻運搬	無筋構造物	m3	14	レベル4
殻運搬	鉄筋構造物	m3	2	レベル4
殻運搬	アスファルト殻	m3	4	レベル4
殻処分	無筋構造物	m3	14	レベル4
殻処分	鉄筋構造物	m3	2	レベル4
殻処分	アスファルト殻	m3	4	レベル4
仮設工		式	1	レベル2
土留・仮締切工		式	1	レベル3
仮盛土	A1橋台	式	1	レベル3
仮盛土	A2橋台	式	1	レベル3
汚濁防止工		式	1	レベル3
水替工		式	1	レベル3
交通管理工		式	1	レベル3
交通誘導警備員		式	1	レベル4
**直接工事費**				
運搬費				

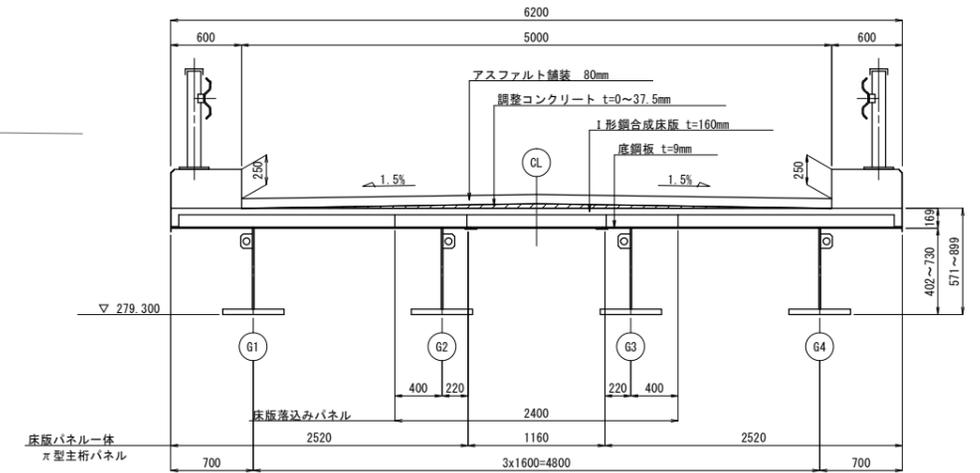
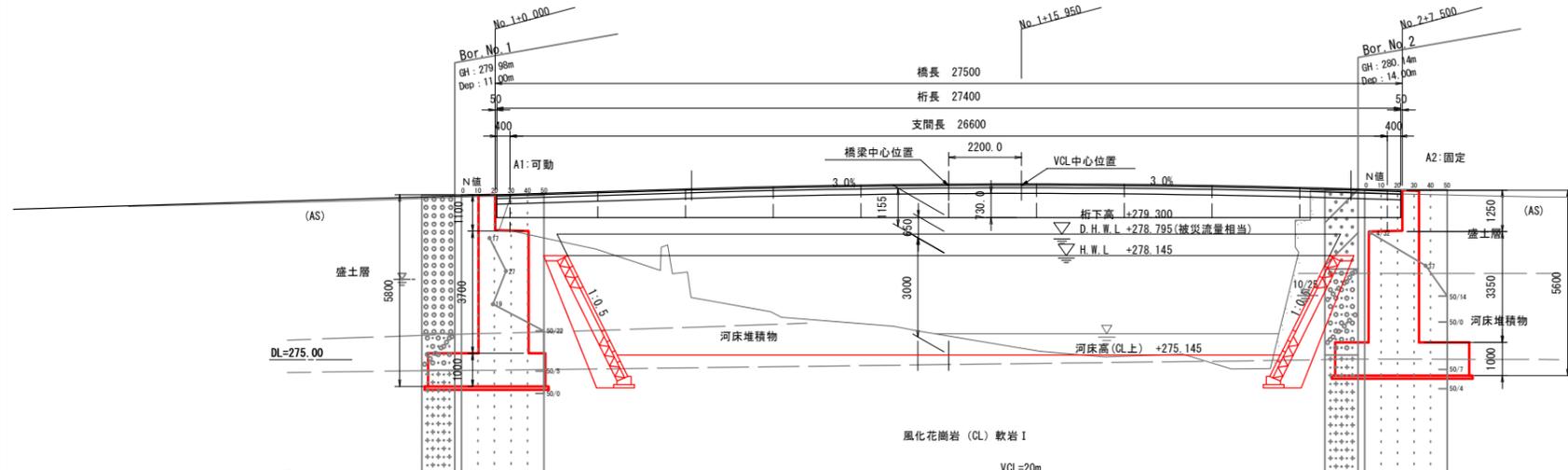
# 工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
運搬費		式	1	レベル2
運搬費		式	1	レベル3
建設機械運搬費		台	1	レベル4
重建設機械分解組立輸送費		回	2	レベル4
仮設材運搬費		t	67.835	レベル4
共通仮設費率分				
** 共通仮設費計 **				
** 純工事費 **				
現場管理費				
** 工事原価 **				
一般管理費率分				
契約保証費				
一般管理費計				
** 工事価格 **				
** 消費税相当額 **				
** 工事費計 **				
** 契約保証費計 **				

# 復旧橋梁一般図

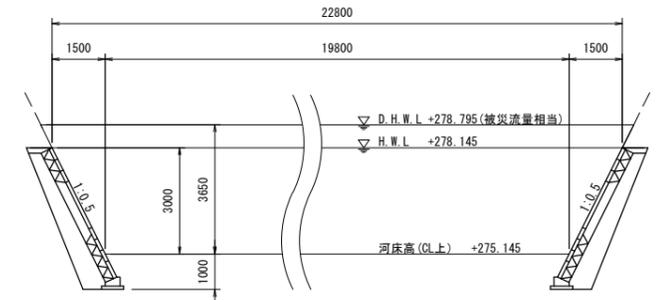
側面図 S=1:100

【計画】  
上部工標準横断面図 S=1:30

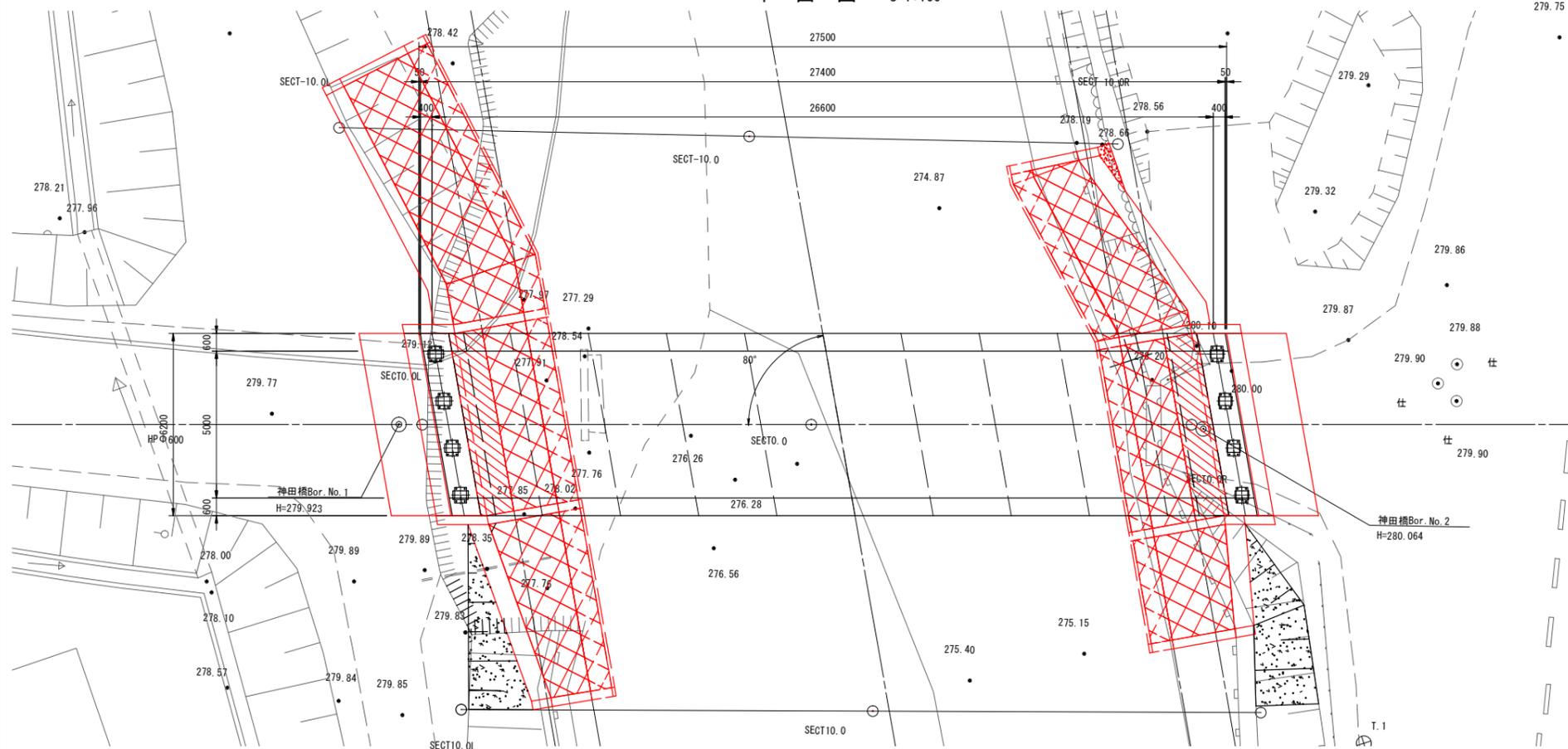


勾配	1:0.5		1:0.5		1:0.5	
計画高	279.888	280.166	280.309	280.317	280.166	280.120
追加距離	20.000	25.950	35.700	35.950	45.950	47.500
短距離		5.950	7.800	2.200	10.000	2.000
測点	No.1 +1.000	+5.950	+13.750	+15.950	+5.950	+7.500
片勾配幅付図	[Diagram showing slope widths and offsets]					

交差物件  
計画河川改修断面図  
【椋梨川】



平面図 S=1:100



設計条件

路線名	椋梨下日向線
道路規格	第3種 第5級, 設計速度 V=20km/h
重要度区分	A種の橋
活荷重	A活荷重
橋長	27.500m
支間長	26.600m
幅員	全幅: 6.200m, 有効幅員: 5.000m
斜角	$\theta = 80^{\circ} 00' 00''$
上部工	単純合成床版橋
下部工	逆T式橋台
基礎工	直接基礎
適用示方書	道路橋示方書・同解説 (H29.11)



工事番号 第5498号

図面番号	1/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	復旧橋梁一般図	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

# A1橋台構造図

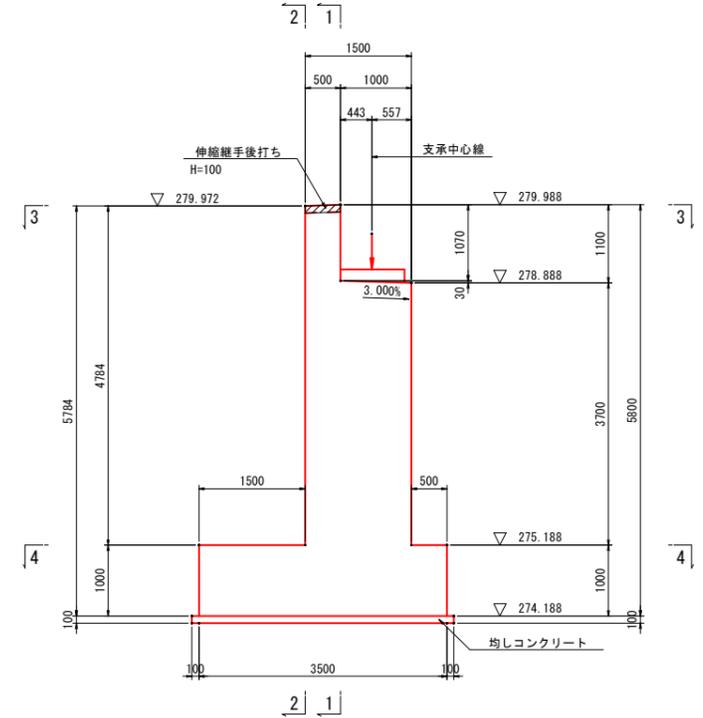
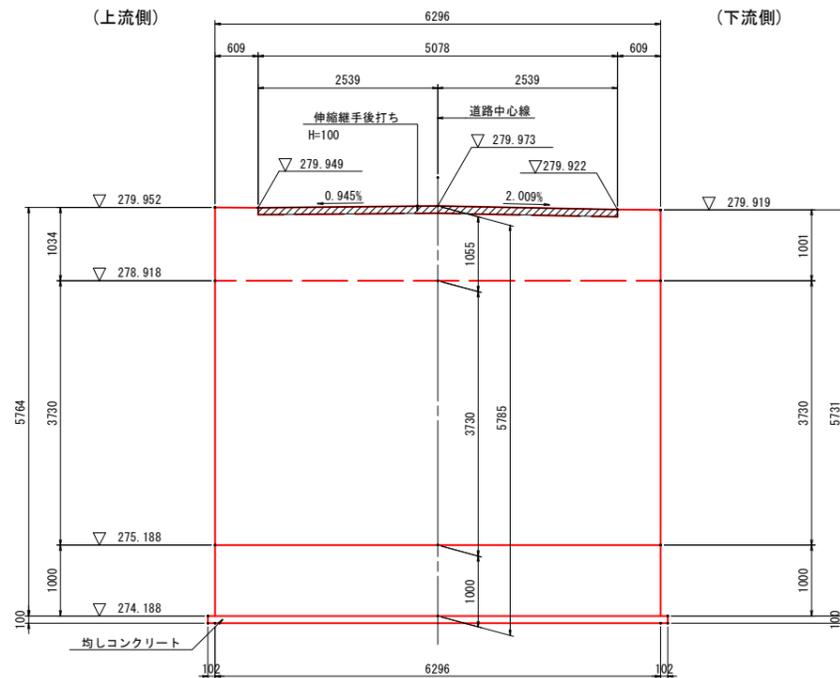
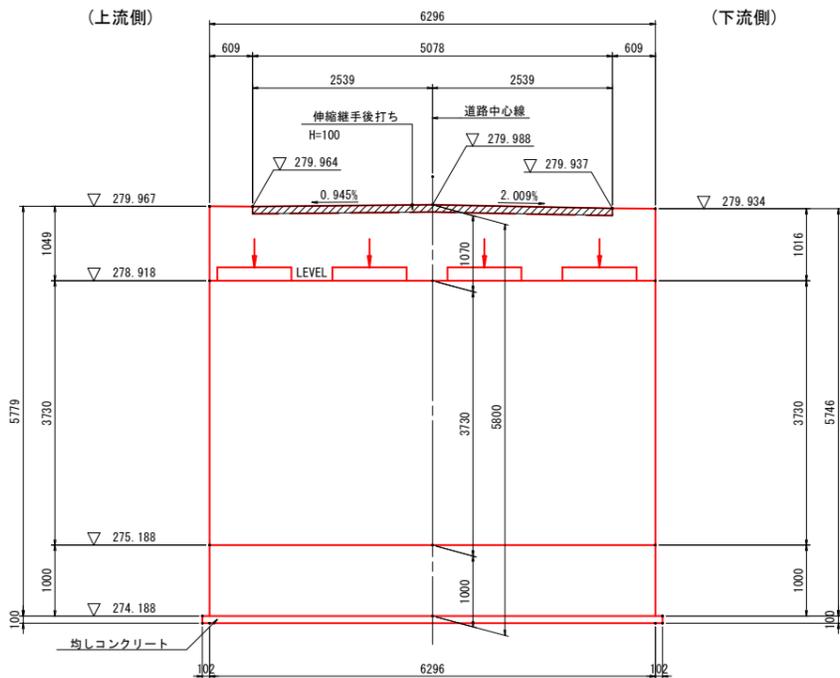
S=1:50

(Mov)

正面図  
1 - 1

背面図  
2 - 2

断面図  
5 - 5



平面図  
3 - 3

底板  
4 - 4

構造高表

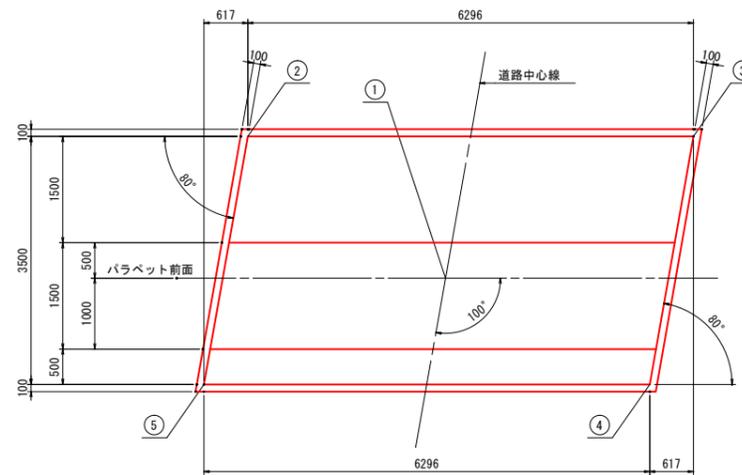
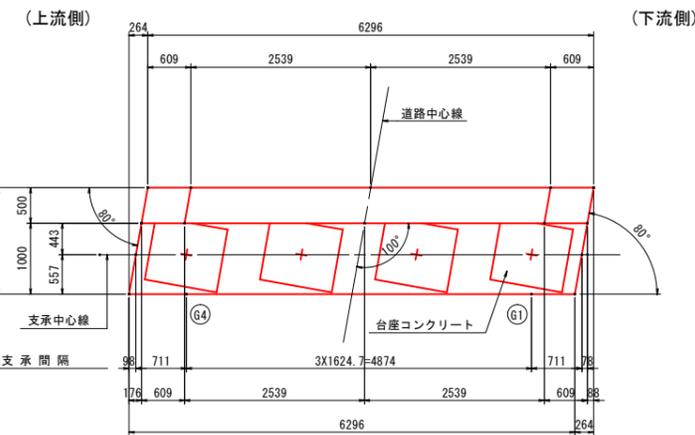
	G1	G2	G3	G4
計画高	279.953	279.985	279.994	279.978
舗装厚	0.080	0.080	0.080	0.080
調整コンクリート厚	0.002	0.026	0.026	0.002
上床版厚	0.169	0.169	0.169	0.169
鋼桁厚	0.402	0.411	0.419	0.428
ソールプレート厚	0.022	0.022	0.022	0.022
支承高	0.170	0.170	0.170	0.170
モルタル厚	0.030	0.030	0.030	0.030
台座コンクリート高	0.173	0.173	0.173	0.173
構造高計	1.048	1.081	1.089	1.074
下部工橋座高	278.905	278.905	278.905	278.905

A1橋台主要座標

	X	Y
①	-163476.7997	67705.2596
②	-163474.4286	67702.7714
③	-163475.3087	67709.0052
④	-163478.6881	67707.9049
⑤	-163477.8080	67701.6711

使用材料

コンクリート	躯体コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$
	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$
鉄筋	躯体	SD345

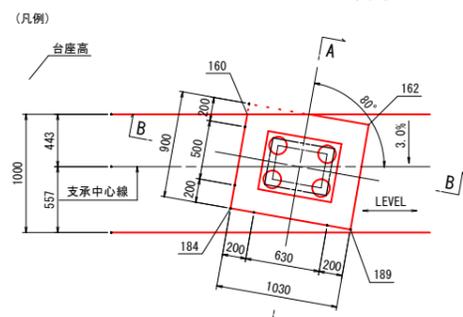
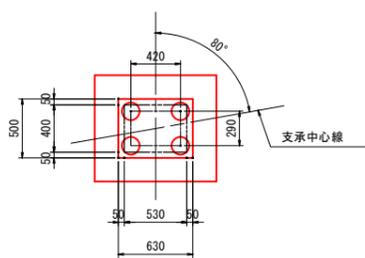


支承箱抜き詳細図

S=1:30

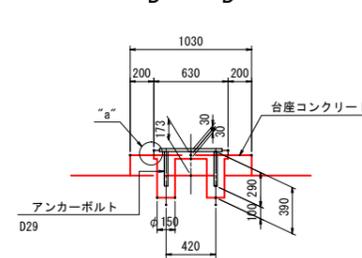
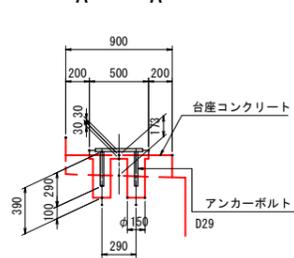
台座コンクリート詳細図

S=1:30



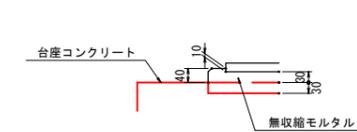
A - A

B - B



"a"部詳細図

S=1:10



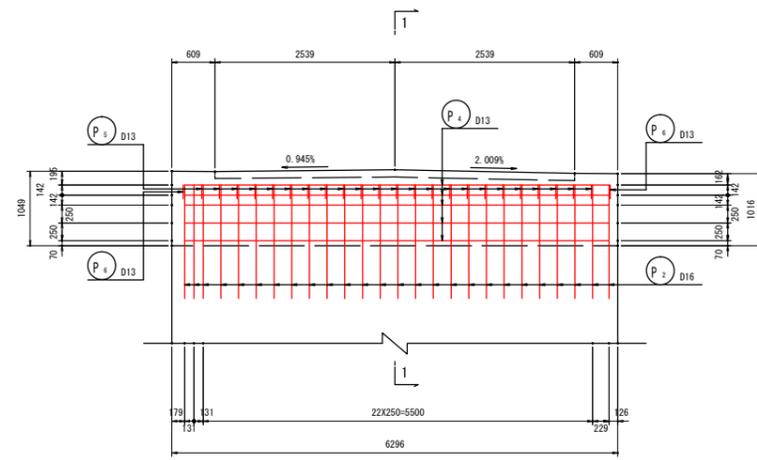
工事番号 第5498号

図面番号	2/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A1橋台構造図	番号	/
名称	市道大和町橋架下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町橋架		
<b>三原市</b>			

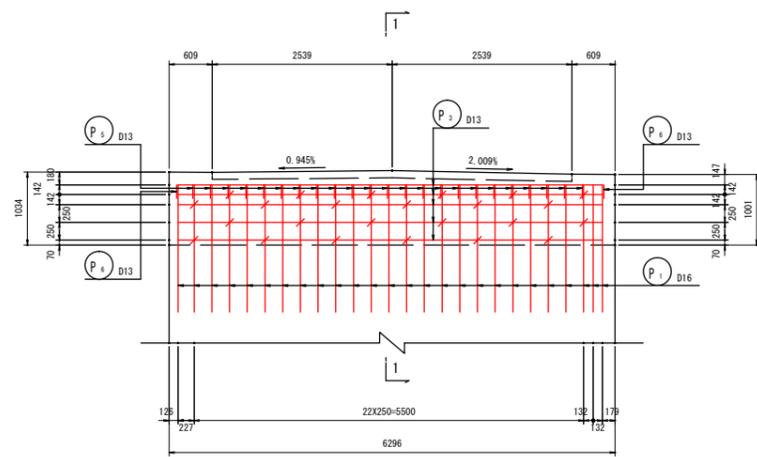
A1橋台配筋図 (その1)

S=1:50

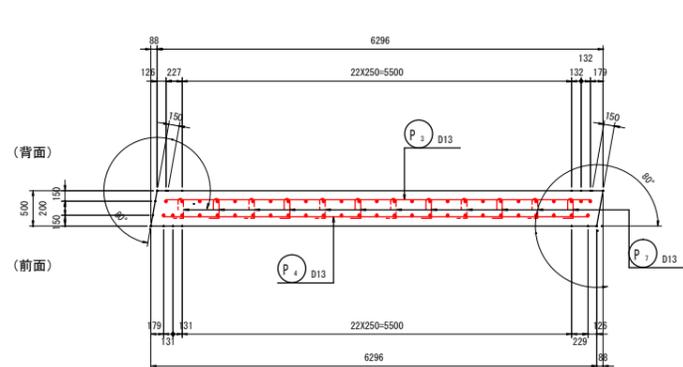
2 - 2 (前面)



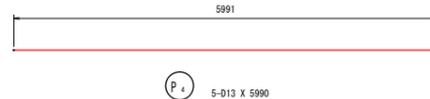
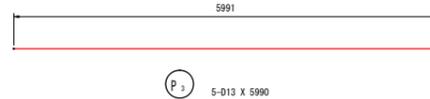
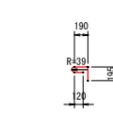
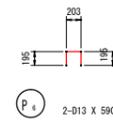
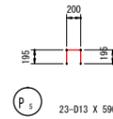
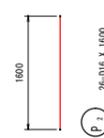
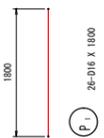
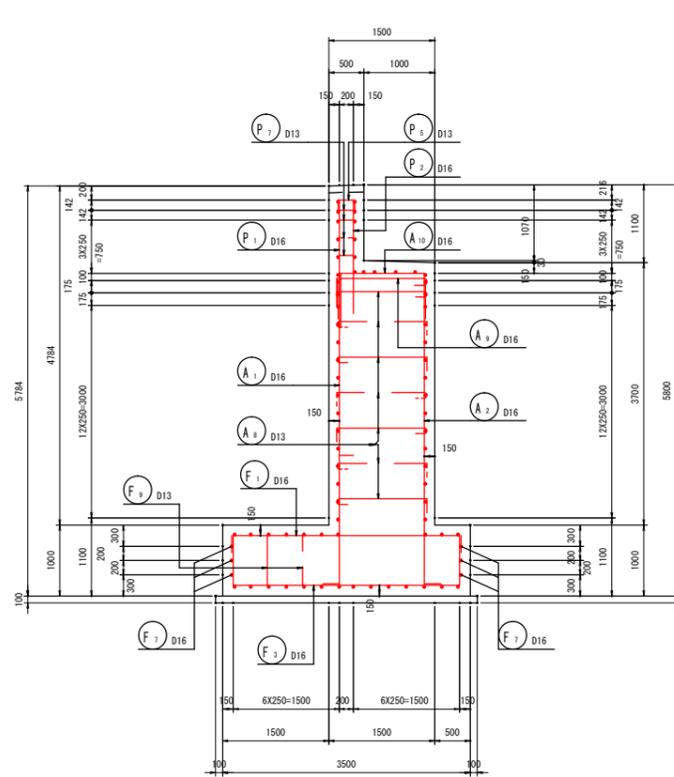
3 - 3 (背面)



4 - 4



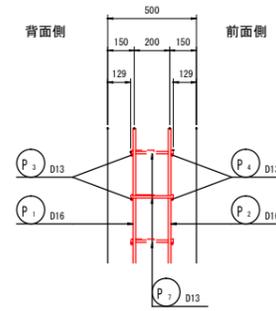
1 - 1



※ 半円形フックはすべて背面側主筋にかけること。

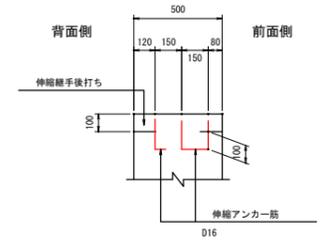
パラペット詳細図

S=1:20



伸縮装置アンカー筋

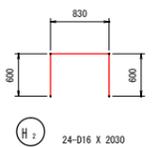
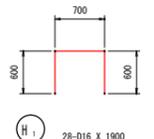
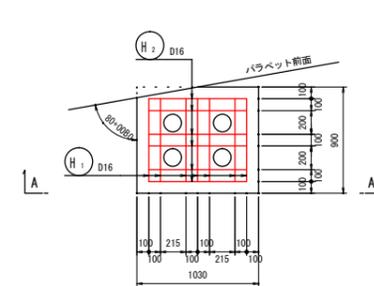
S=1:20



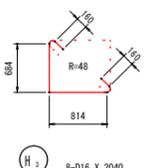
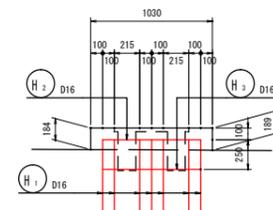
※ 伸縮装置アンカー筋は上部工にて計上する。  
配置は伸縮装置手詳細図を参照し、  
下部工事時に設置すること。

台座コンクリート詳細図 (4ヶ所)

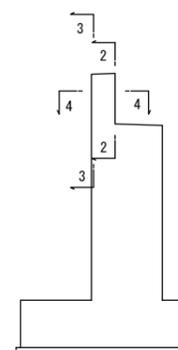
S=1:30



A - A



位置図



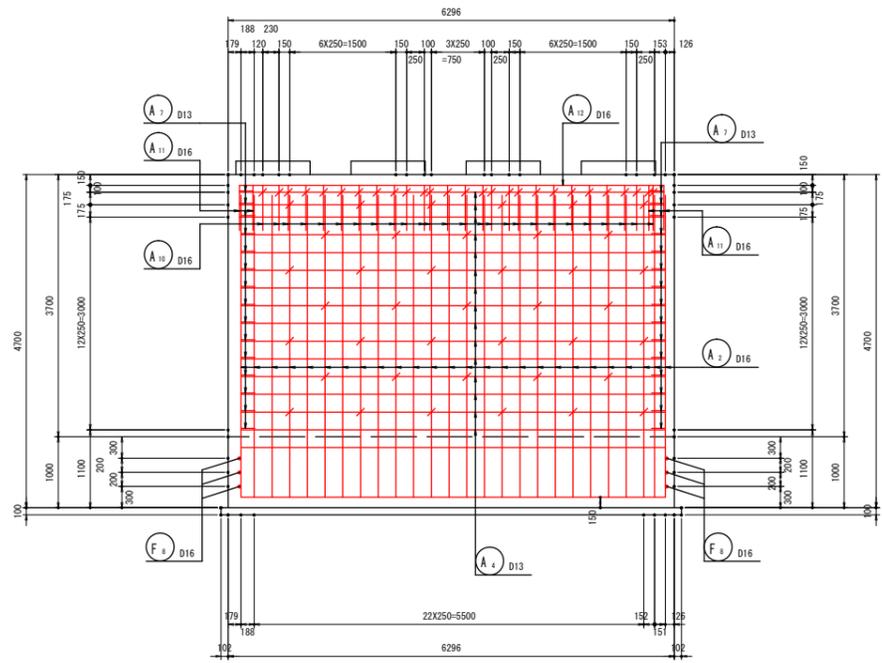
工事番号 第5498号

図面番号	3/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A1橋台配筋図(その1)	番号	/
名称	市道大和町橋下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町橋梨		
三原市			

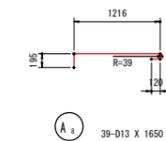
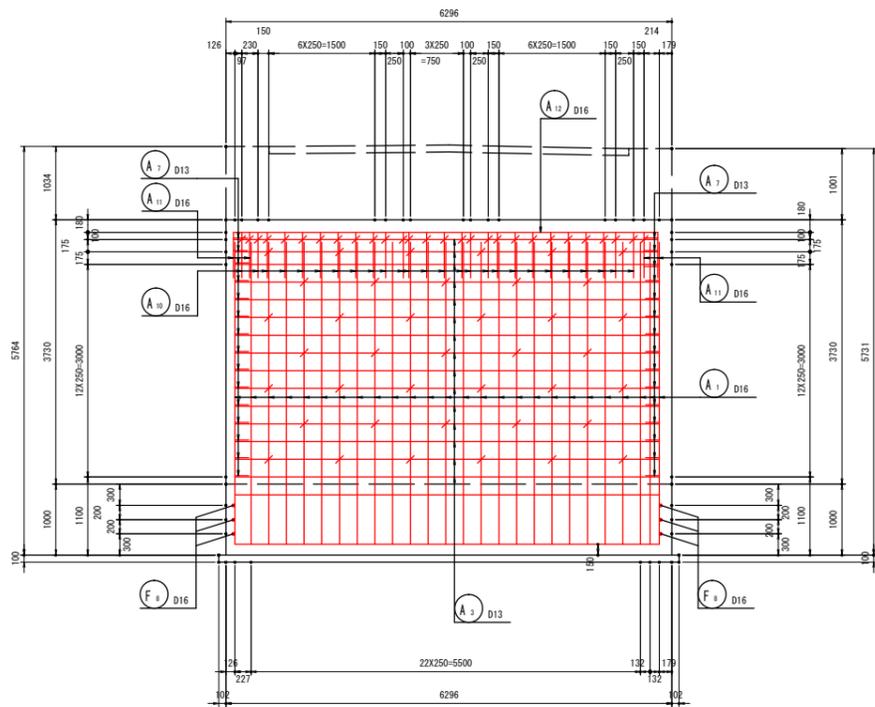
A1橋台配筋図 (その2)

S=1:50

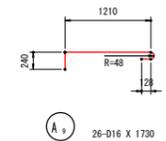
5 - 5 (前面)



6 - 6 (背面)

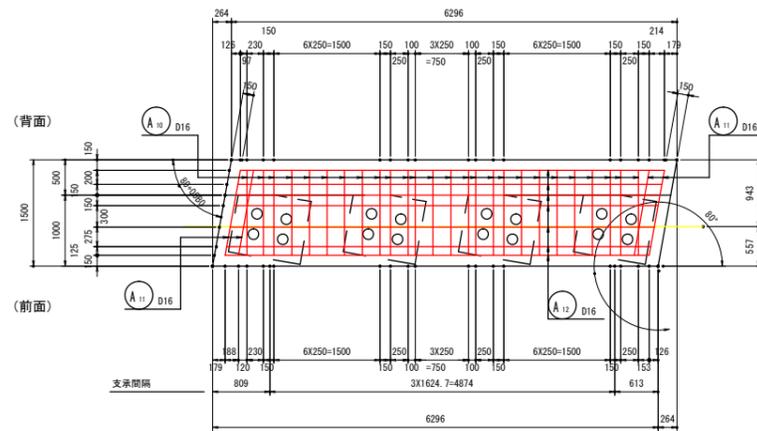


注) 半円形・直角フックを交互に配置する

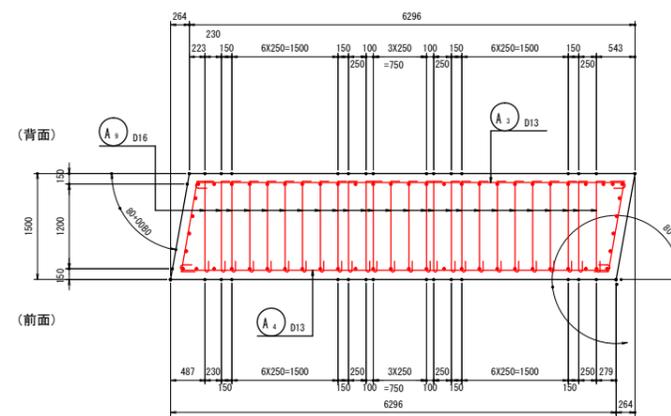


注) 半円形フックはすべて前面側にかける

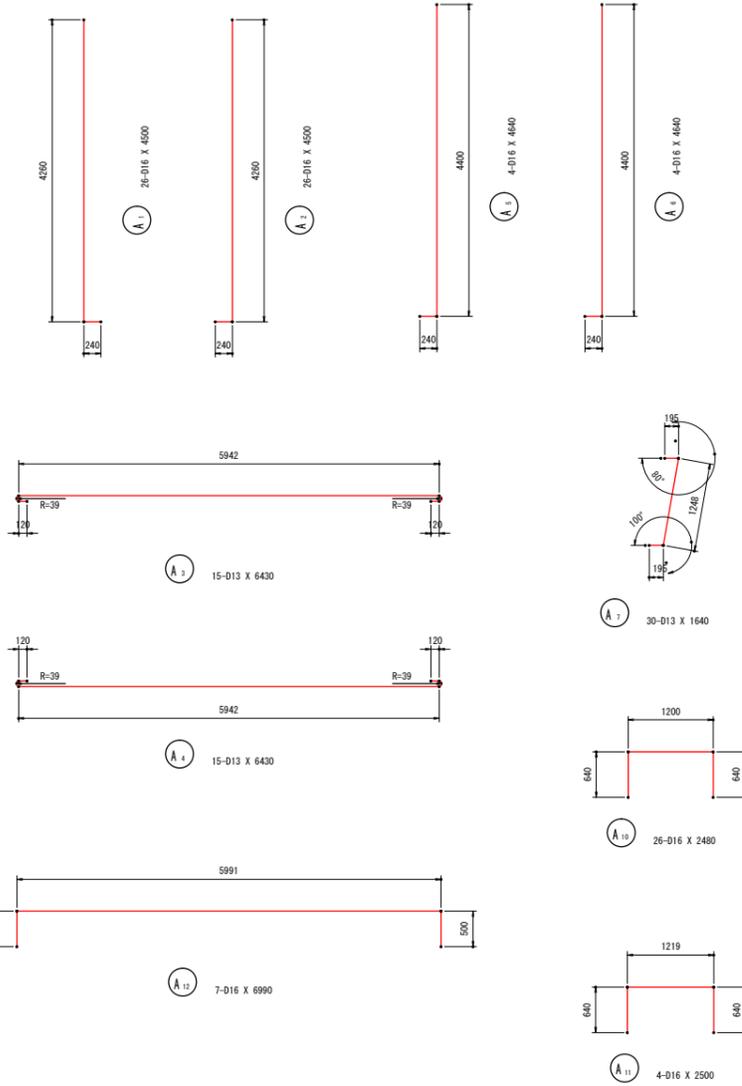
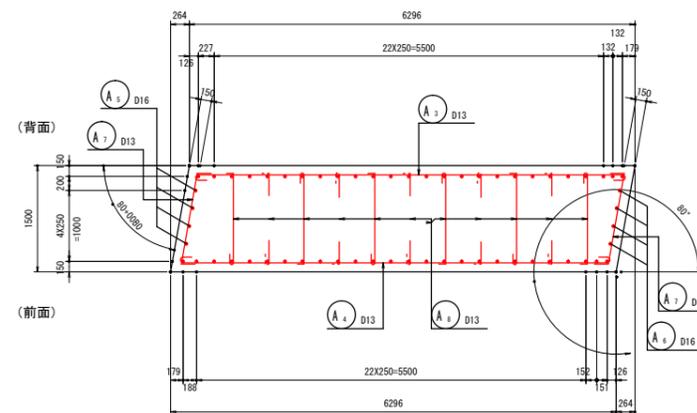
7 - 7



8 - 8



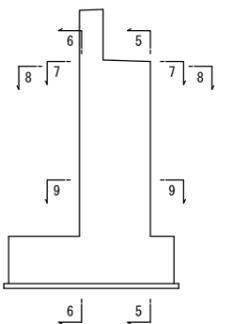
9 - 9



縦壁詳細図

S=1:20

位置図



工事番号 第5498号

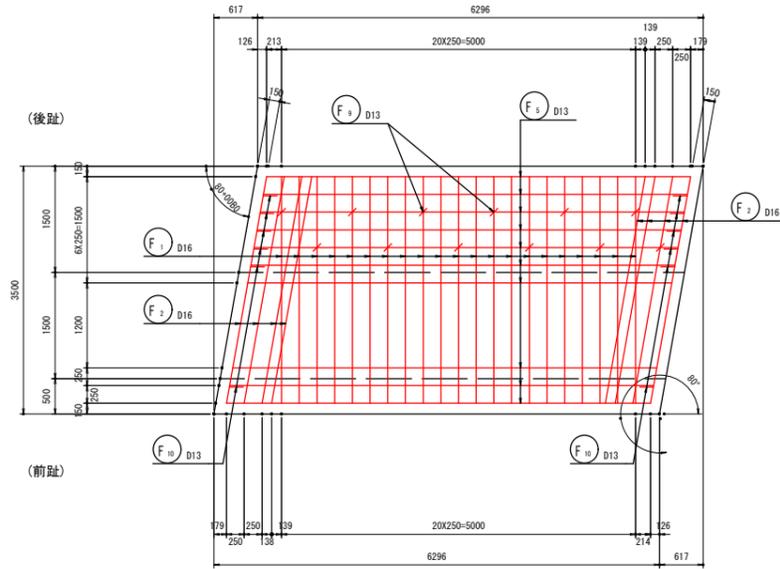
図面番号	4/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A1橋台配筋図(その2)	番号	/
名称	市道大和町橋架下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町橋架		
三原市			



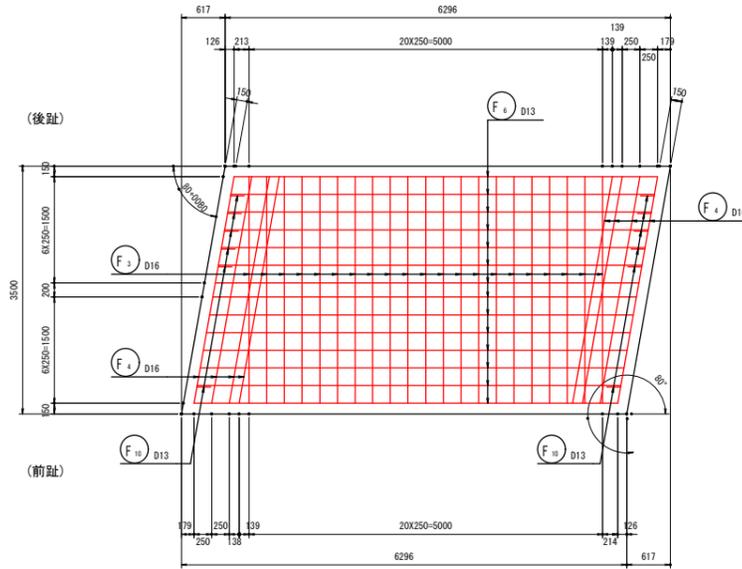
A1橋台配筋図 (その3)

S=1:50

10 - 10 (上面)

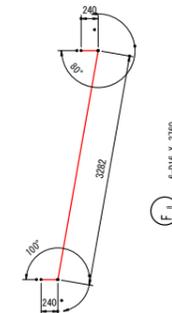
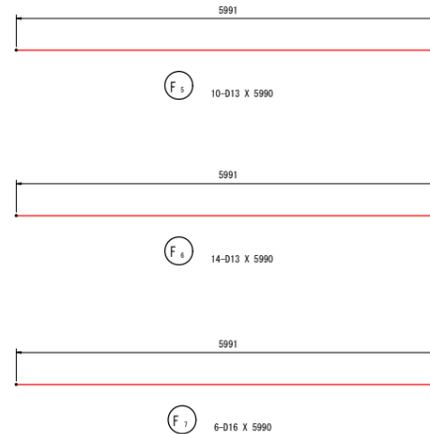
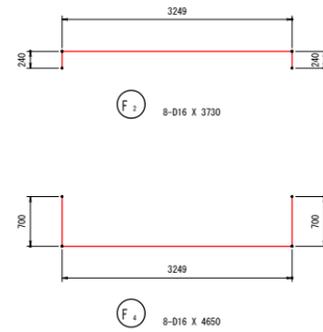
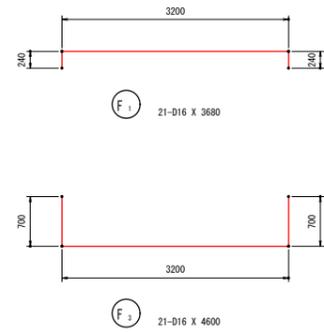


11 - 11 (下面)



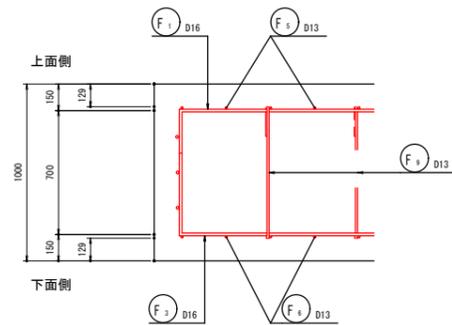
鉄筋質量表 (SD345)

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	備考
P 1	D16	1800	26	1.56	2.81	73	
P 2	D16	1600	26	1.56	2.50	65	
P 3	D13	5990	5	0.995	5.96	30	—
P 4	D13	5990	5	0.995	5.96	30	—
P 5	D13	590	23	0.995	0.59	14	□
P 6	D13	590	2	0.995	0.59	1	□
P 7	D13	630	24	0.995	0.63	15	9
228							
H 1	D16	1900	28	1.56	2.96	83	□
H 2	D16	2030	24	1.56	3.17	76	□
H 3	D16	2040	8	1.56	3.18	25	□
184							
A 1	D16	4500	26	1.56	7.02	183	
A 2	D16	4500	26	1.56	7.02	183	
A 3	D13	6430	15	0.995	6.40	96	—
A 4	D13	6430	15	0.995	6.40	96	—
A 5	D16	4640	4	1.56	7.24	29	
A 6	D16	4640	4	1.56	7.24	29	
A 7	D13	1640	30	0.995	1.63	49	]
A 8	D13	1650	39	0.995	1.64	64	]
A 9	D16	1730	26	1.56	2.70	70	]
A 10	D16	2480	26	1.56	3.87	101	]
A 11	D16	2500	4	1.56	3.90	16	]
A 12	D16	6990	7	1.56	10.90	76	]
992							
F 1	D16	3680	21	1.56	5.74	121	]
F 2	D16	3730	8	1.56	5.82	47	]
F 3	D16	4600	21	1.56	7.18	151	]
F 4	D16	4650	8	1.56	7.25	58	]
F 5	D13	5990	10	0.995	5.96	60	—
F 6	D13	5990	14	0.995	5.96	83	—
F 7	D16	5990	6	1.56	9.34	56	—
F 8	D16	3760	6	1.56	5.87	35	]
F 9	D13	1130	12	0.995	1.12	13	]
F 10	D13	1120	12	0.995	1.11	13	]
637							
合計 D16				1477 kg			
D13				564 kg			
総質量				2041 kg			



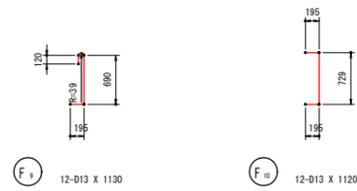
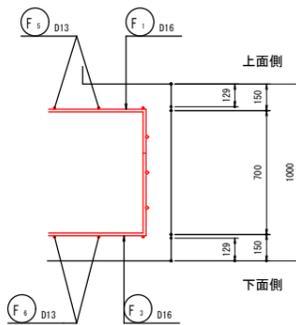
後フーチング詳細図

S=1:20

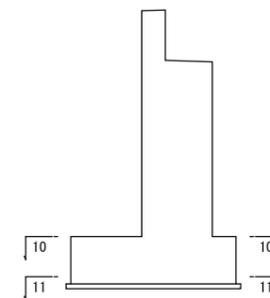


前フーチング詳細図

S=1:20



位置図



工事番号 第5498号

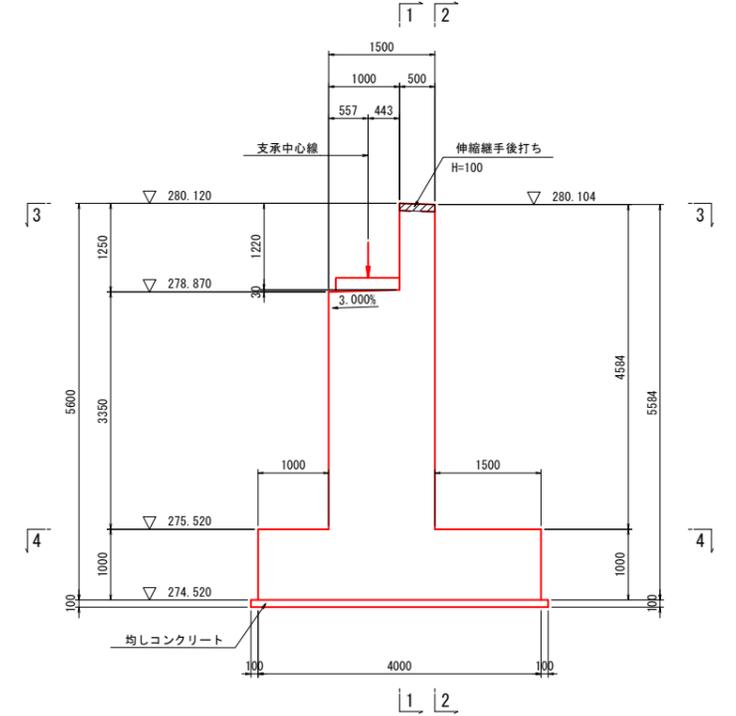
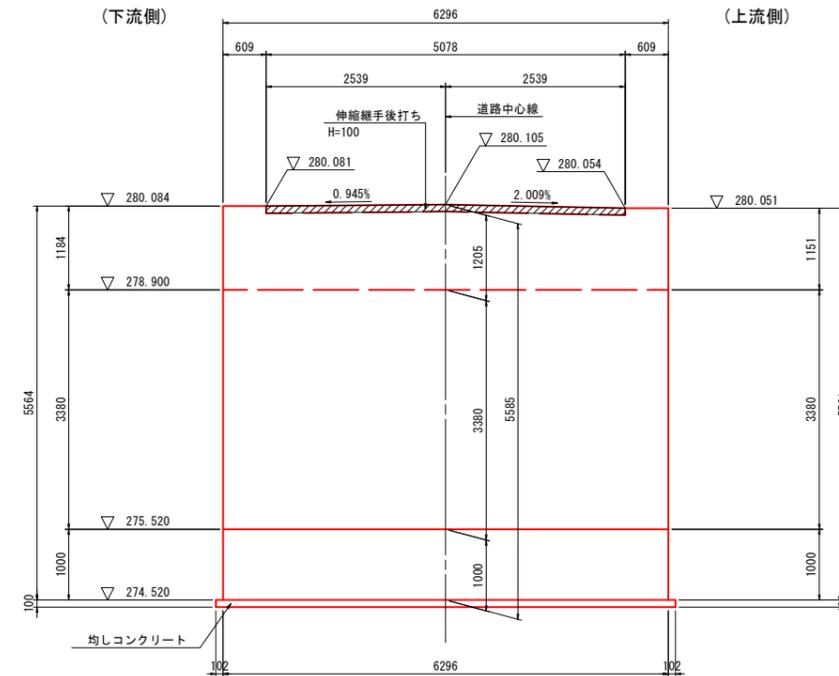
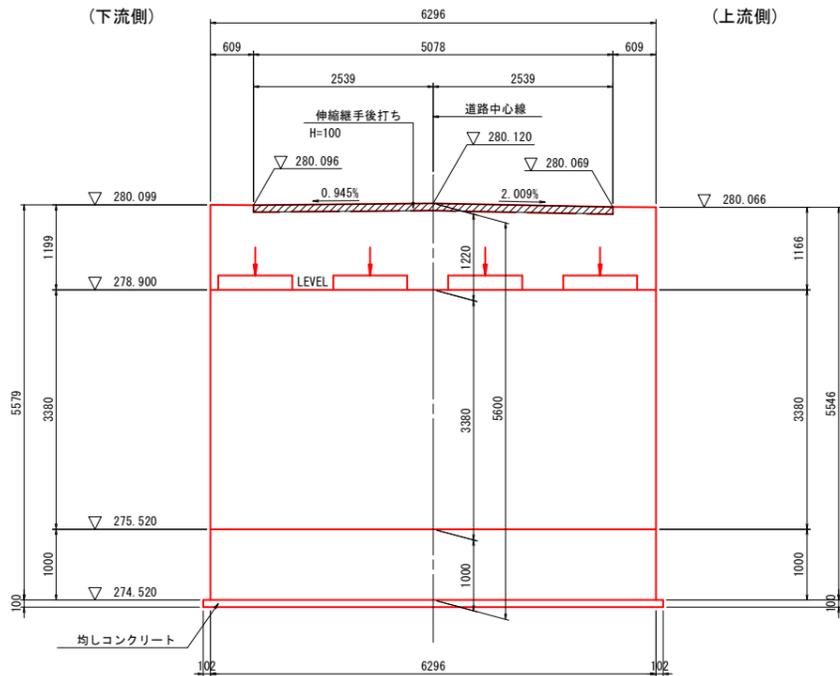
図面番号	5/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	A1橋台配筋図(その3)	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

# A2橋台構造図 (Fix) S=1:50

正面図 1-1

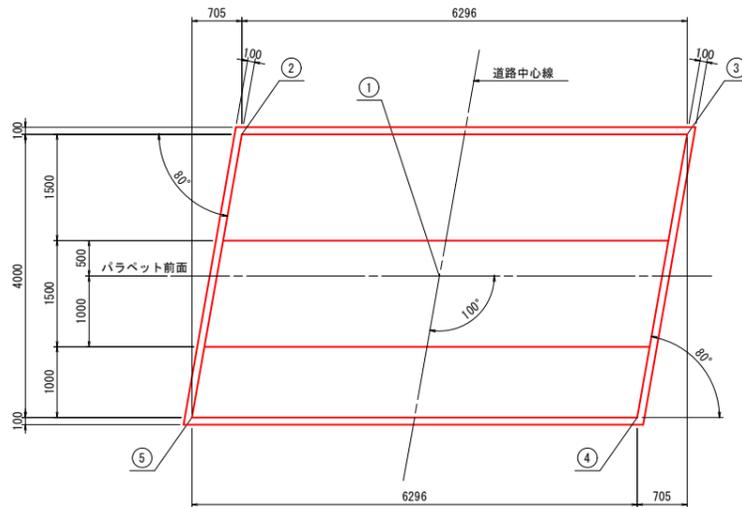
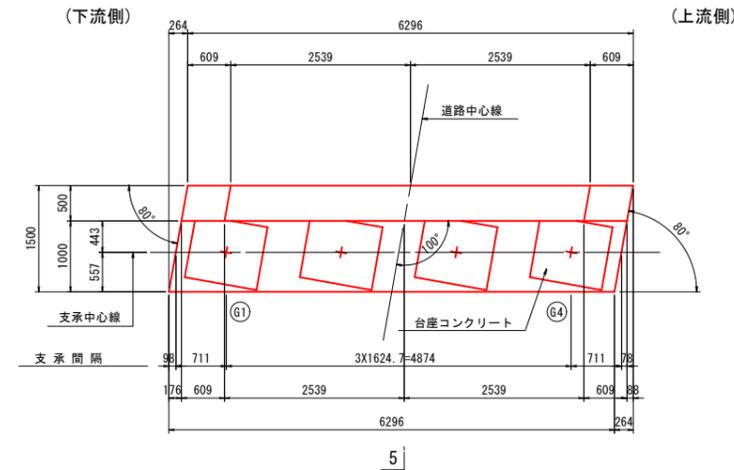
背面図 2-2

断面図 5-5



平面図 3-3

底板 4-4



A2橋台主要座標

	X	Y
①	-163502.9485	67696.7453
②	-163505.3196	67699.2334
③	-163504.4395	67692.9996
④	-163500.5774	67694.2571
⑤	-163501.4575	67700.4909

構造高表

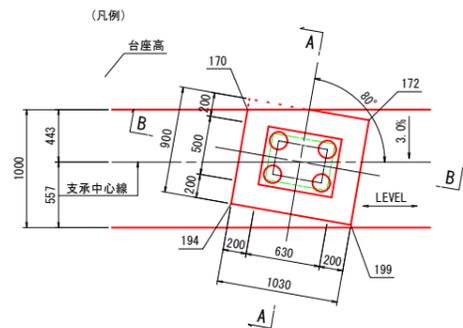
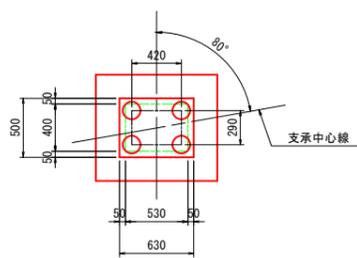
	G1	G2	G3	G4
計画高	280.110	280.126	280.117	280.085
舗装厚	0.080	0.080	0.080	0.080
調整コンクリート厚	0.002	0.026	0.026	0.002
上床版厚	0.169	0.169	0.169	0.169
鋼桁厚	0.560	0.551	0.543	0.534
ソールプレート厚	0.022	0.022	0.022	0.022
支承高	0.178	0.178	0.178	0.178
モルタル厚	0.030	0.030	0.030	0.030
台座コンクリート高	0.183	0.183	0.183	0.183
構造高計	1.224	1.239	1.231	1.198
下部工橋座高	278.887	278.887	278.887	278.887

使用材料

コンクリート	躯体コンクリート	$\sigma_{ck}=24N/mm^2$
	均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$
鉄筋	躯体	SD345

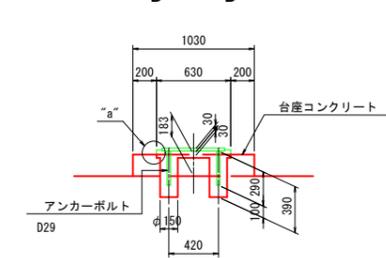
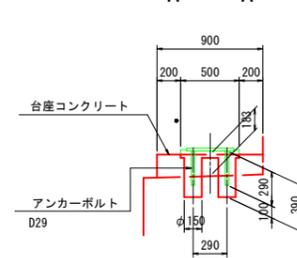
支承箱抜き詳細図 S=1:30

台座コンクリート詳細図 S=1:30

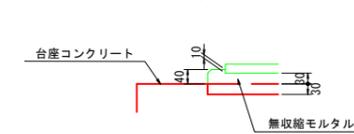


A-A

B-B



"a"部詳細図 S=1:10



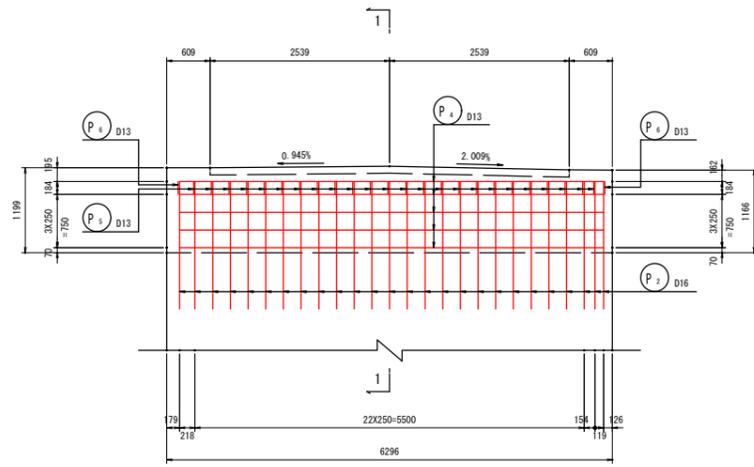
工事番号 第5498号

図面番号	6/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台構造図	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

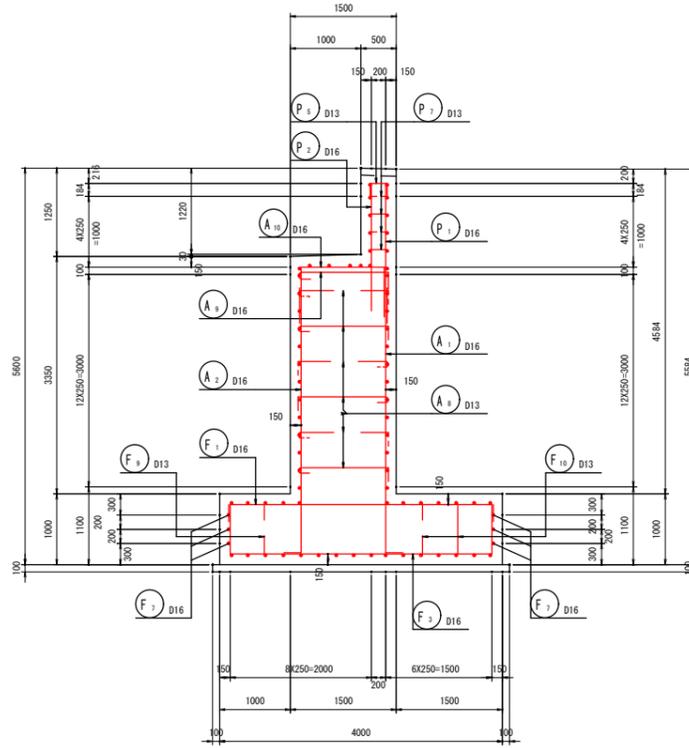
A2橋台配筋図 (その1)

S=1:50

2 - 2 (前面)

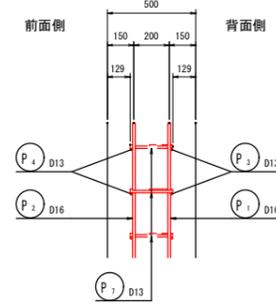


1 - 1



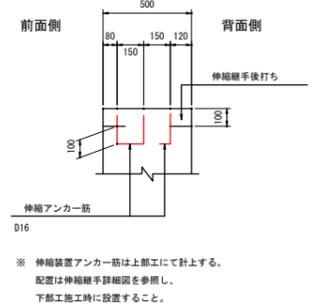
パラペット詳細図

S=1:20

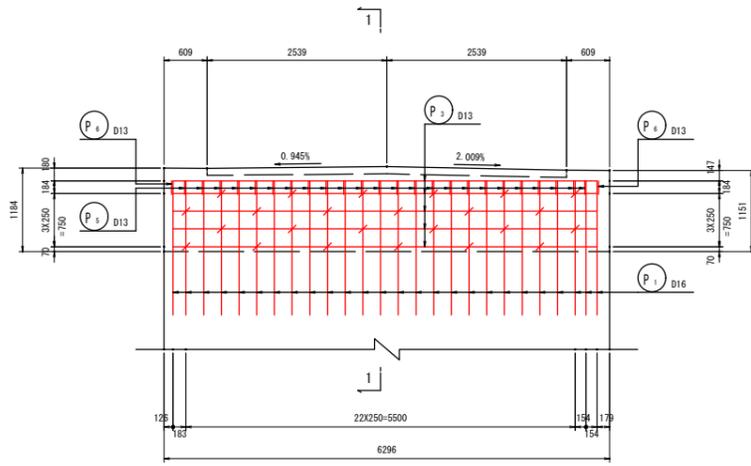


伸縮装置アンカー筋

S=1:20

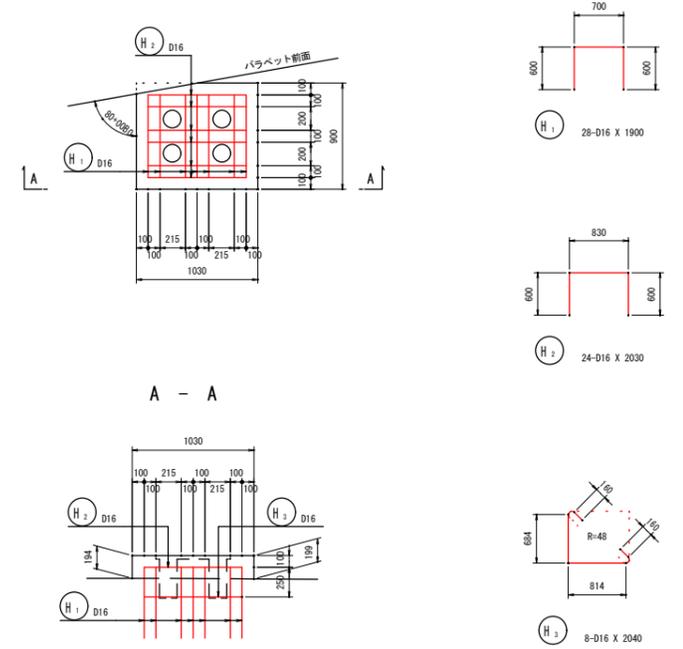


3 - 3 (背面)

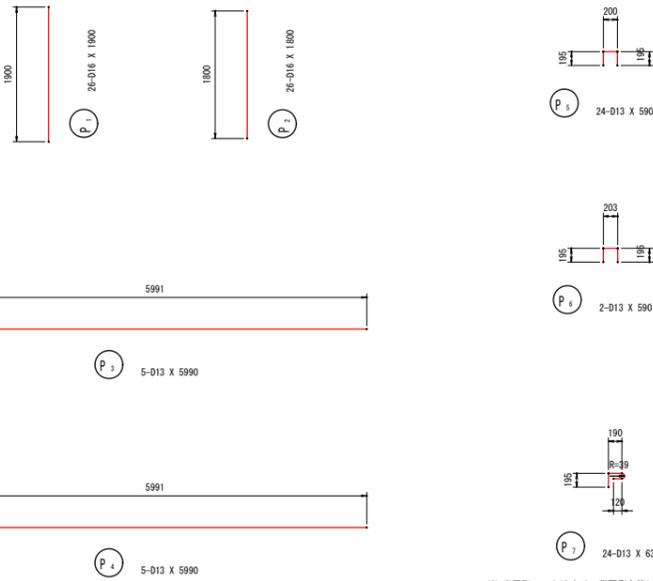
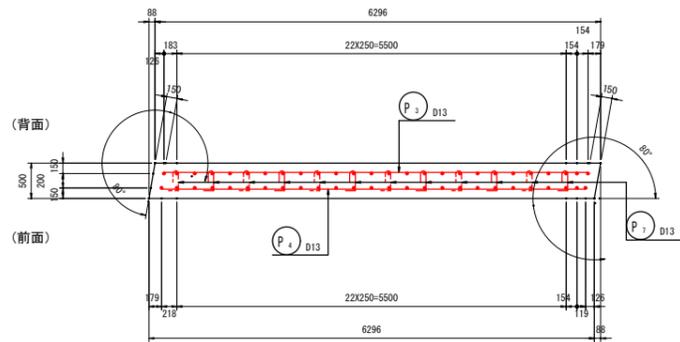


台座コンクリート詳細図 (4ヶ所)

S=1:30

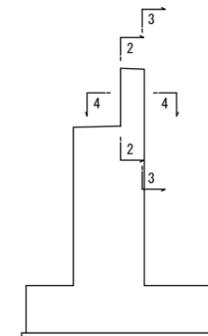


4 - 4



※ 半円形フックはすべて背面側主筋に付けること。

位置図



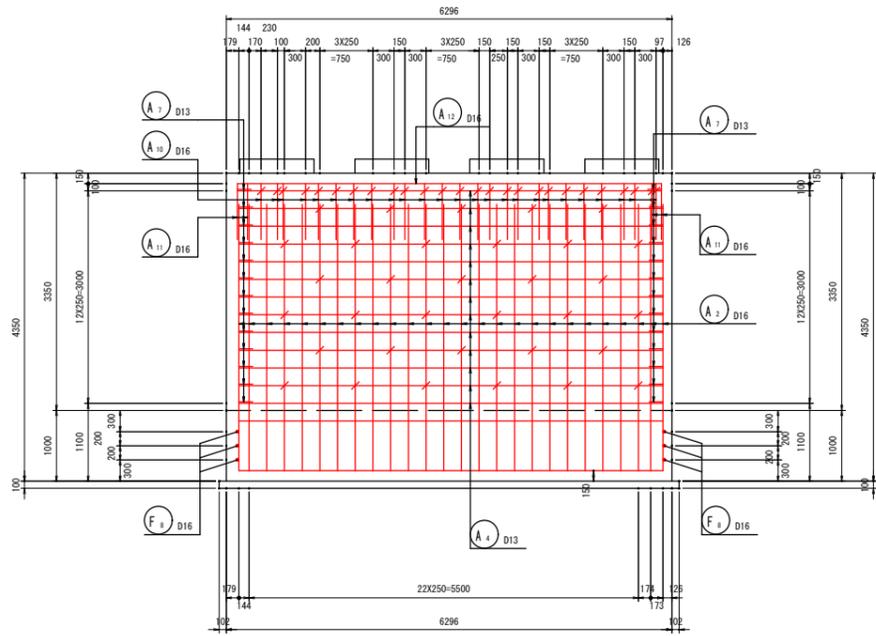
工事番号 第5498号

図面番号	7/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台配筋図(その1)	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

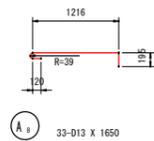
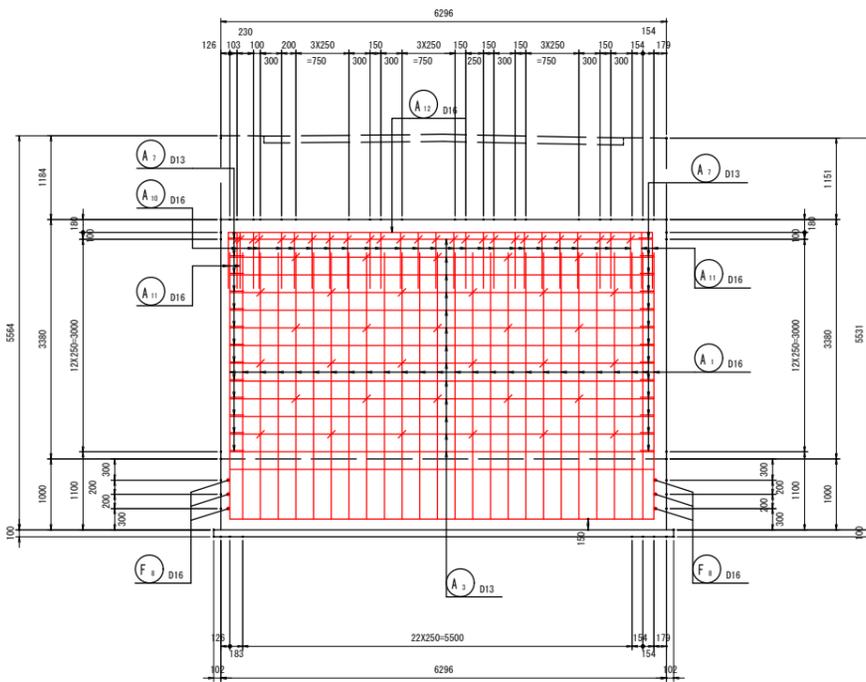
A2橋台配筋図 (その2)

S=1:50

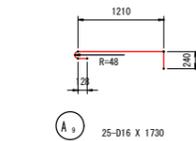
5 - 5 (前面)



6 - 6 (背面)

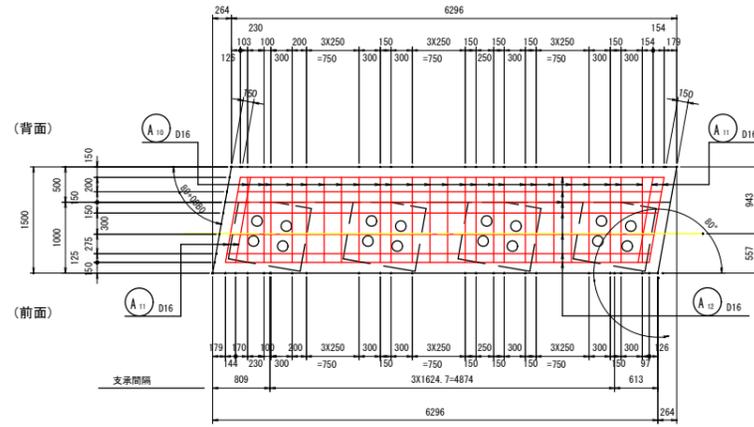


注) 半円形・直角フックを交互に配置する

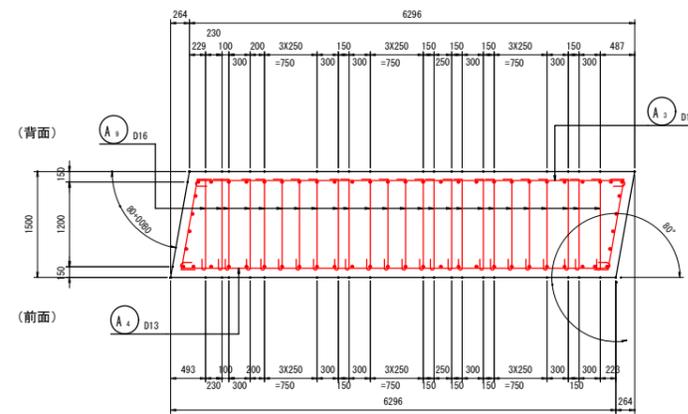


注) 半円形フックはすべて前面側にかける

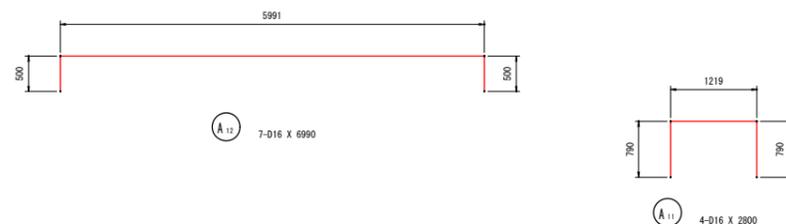
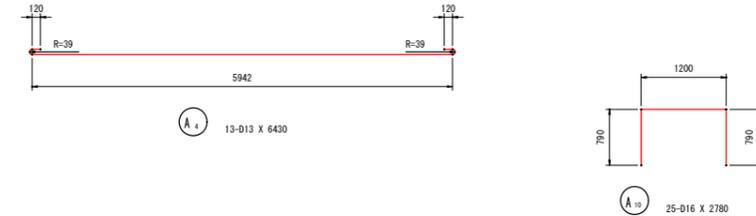
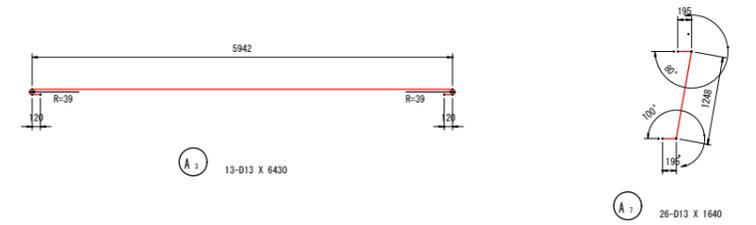
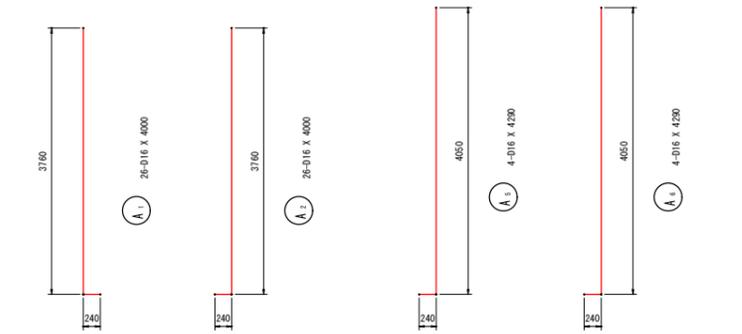
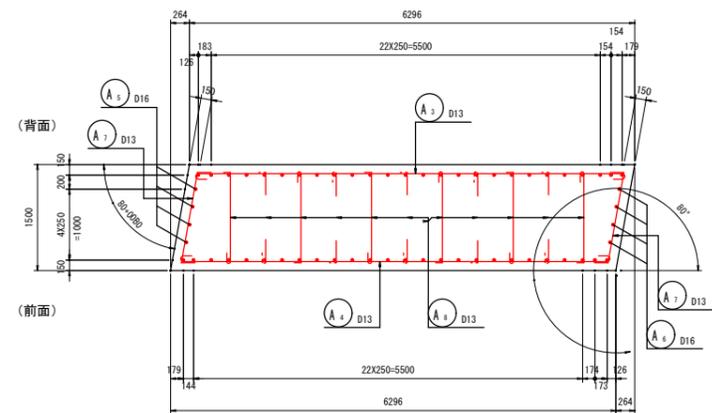
7 - 7



8 - 8

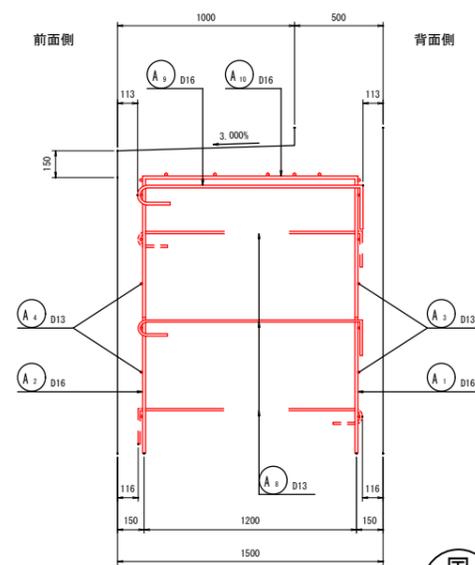


9 - 9

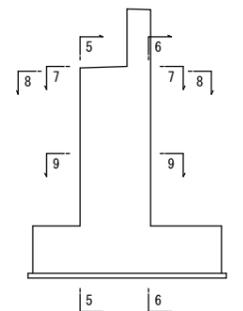


縦壁詳細図

S=1:20



位置図



工事番号 第5498号

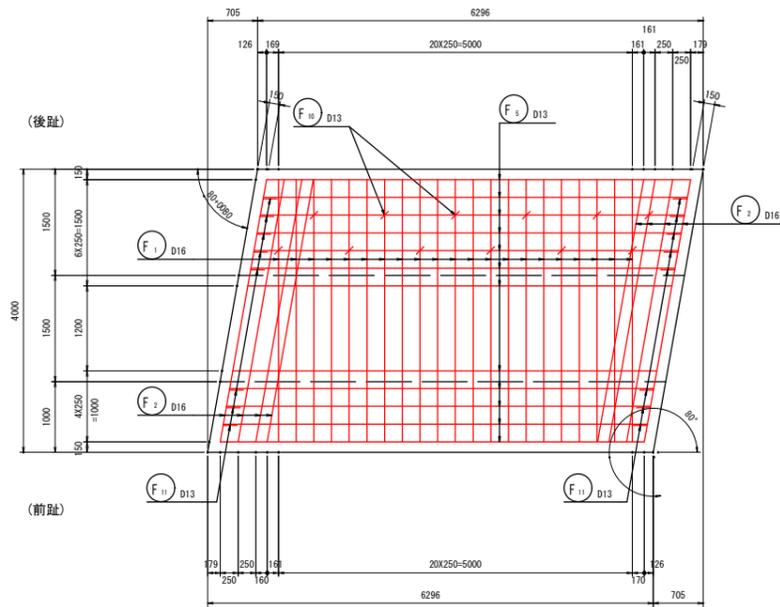
図面番号	8/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台配筋図(その2)	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
三原市			



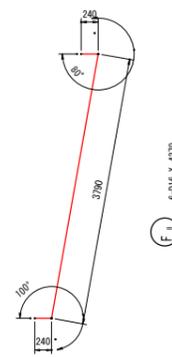
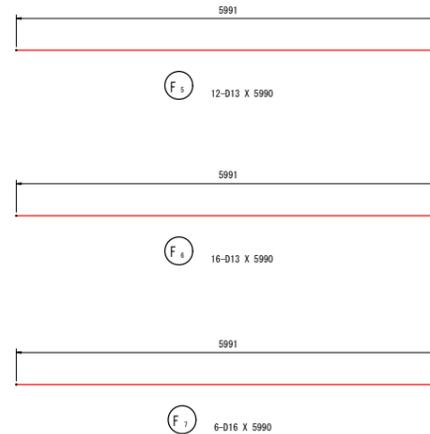
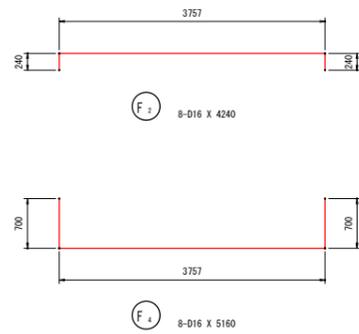
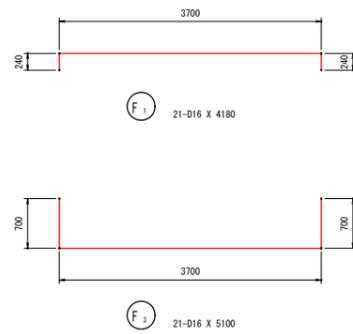
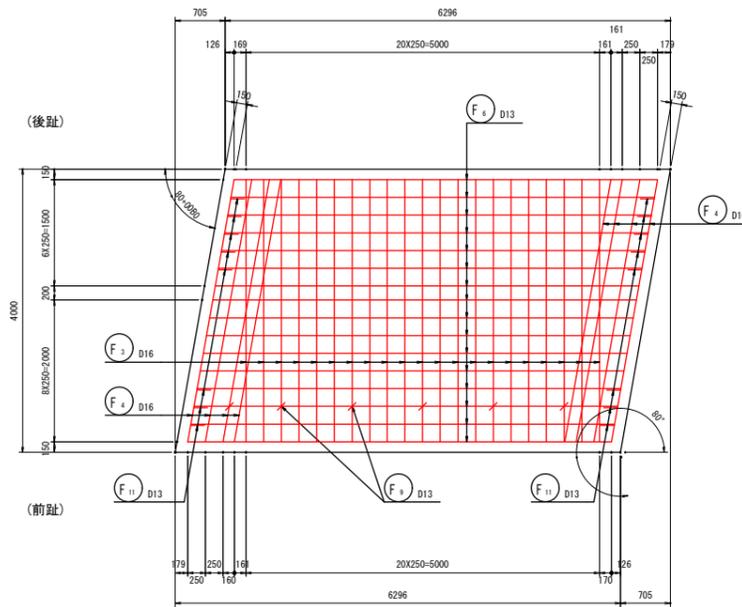
A 2 橋台配筋図 (その3)

S=1:50

10 - 10 (上面)

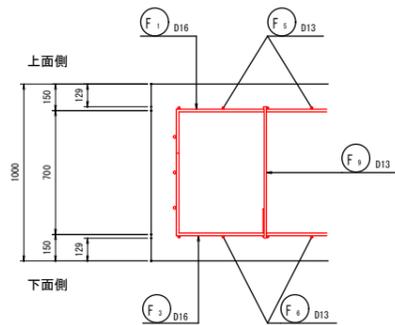


11 - 11 (下面)



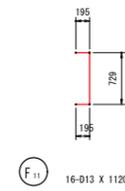
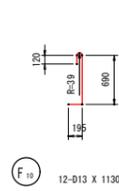
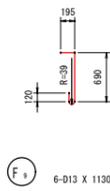
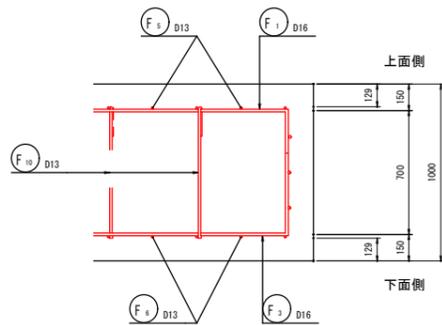
前フーチング詳細図

S=1:20



後フーチング詳細図

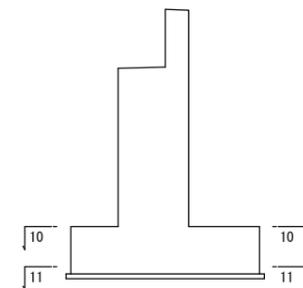
S=1:20



鉄筋質量表 (SD345)

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	備考
P 1	D16	1900	26	1.56	2.96	77	
P 2	D16	1800	26	1.56	2.81	73	
P 3	D13	5990	5	0.995	5.96	30	—
P 4	D13	5990	5	0.995	5.96	30	—
P 5	D13	590	24	0.995	0.59	14	□
P 6	D13	590	2	0.995	0.59	1	□
P 7	D13	630	24	0.995	0.63	15	P
240							
H 1	D16	1900	28	1.56	2.96	83	□
H 2	D16	2030	24	1.56	3.17	76	□
H 3	D16	2040	8	1.56	3.18	25	□
184							
A 1	D16	4000	26	1.56	6.24	162	
A 2	D16	4000	26	1.56	6.24	162	
A 3	D13	6430	13	0.995	6.40	83	—
A 4	D13	6430	13	0.995	6.40	83	—
A 5	D16	4290	4	1.56	6.69	27	
A 6	D16	4290	4	1.56	6.69	27	
A 7	D13	1640	26	0.995	1.63	42	]
A 8	D13	1650	33	0.995	1.64	54	]
A 9	D16	1730	25	1.56	2.70	68	□
A 10	D16	2780	25	1.56	4.34	109	□
A 11	D16	2800	4	1.56	4.37	17	□
A 12	D16	6990	7	1.56	10.90	76	□
910							
F 1	D16	4180	21	1.56	6.52	137	—
F 2	D16	4240	8	1.56	6.61	53	—
F 3	D16	5100	21	1.56	7.96	167	—
F 4	D16	5160	8	1.56	8.05	64	—
F 5	D13	5990	12	0.995	5.96	72	—
F 6	D13	5990	16	0.995	5.96	95	—
F 7	D16	5990	6	1.56	9.34	56	—
F 8	D16	4270	6	1.56	6.66	40	—
F 9	D13	1130	6	0.995	1.12	7	]
F 10	D13	1130	12	0.995	1.12	13	]
F 11	D13	1120	16	0.995	1.11	18	]
722							
合計 D16				1499 kg			
D13				557 kg			
総質量				2056 kg			

位置図



工事番号 第5498号

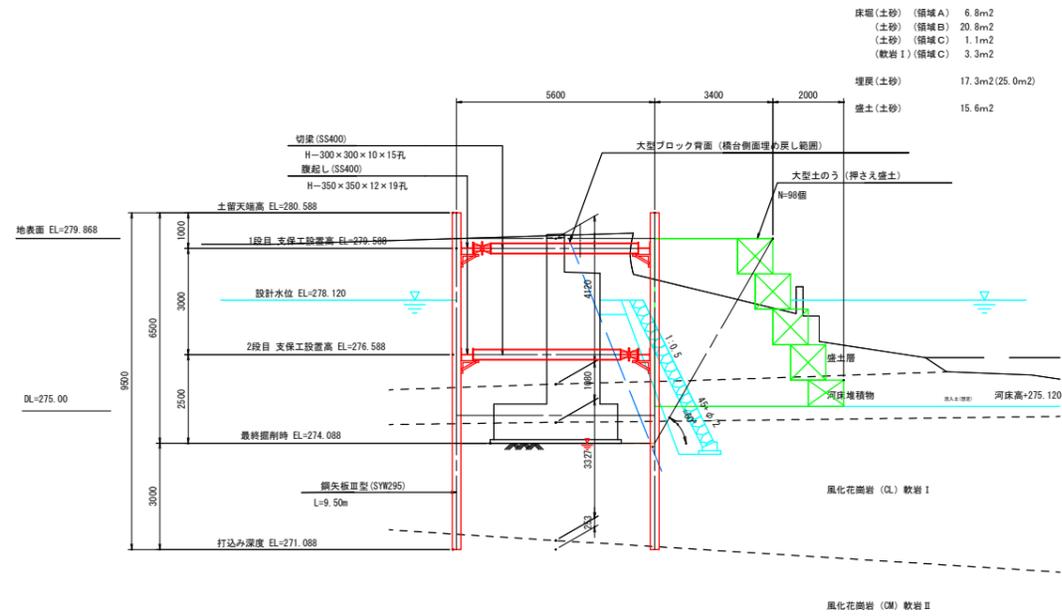
図面番号	9/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台配筋図(その3)	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
三原市			

土留め工詳細図(その1)

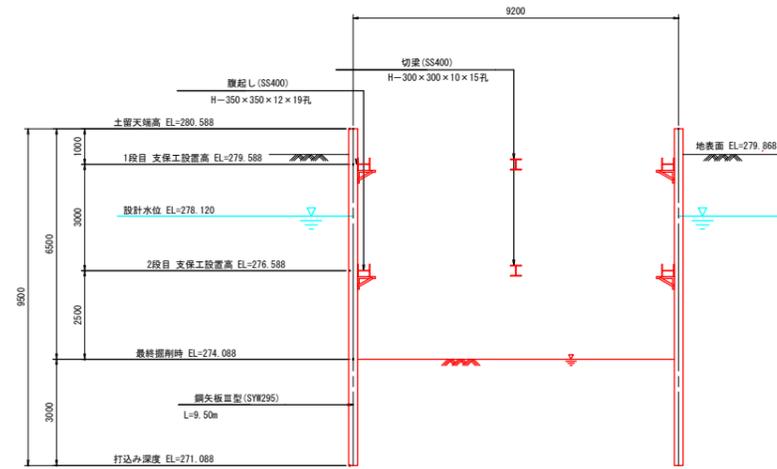
S=1:100

A1橋台

側面図



断面図



平面図



鋼材質量表

種別	符号	寸法	長さ(m)	本数	単位質量(kg/m)	一本当り質量(kg)	合計質量(kg)	摘要	
鋼矢板		Ⅲ型	9.50	74	60.0	570.0	42180	リース材	
							小計	42180 kg	
腹起し	H	350×350×12×19 <sup>1</sup>	5.35	4	150.0	802.5	3210	リース材(SS400)	
	H	350×350×12×19 <sup>1</sup>	8.25	4	150.0	1237.5	4950	"	
切梁	H	300×300×10×15 <sup>1</sup>	4.15	2	100.0	415.0	830	"	
火打ち	H	300×300×10×15	1.12	8	100.0	112.1	897	"	
							小計	9887 kg	
種別合計									
鋼矢板 Ⅲ型							42180	kg	
主部材(腹起し・切梁・火打ち)							9887	kg	
副部材(A) 主部材×0.22							2175	kg	
副部材(B) 主部材×0.04							395	kg	
合計							12457	kg	



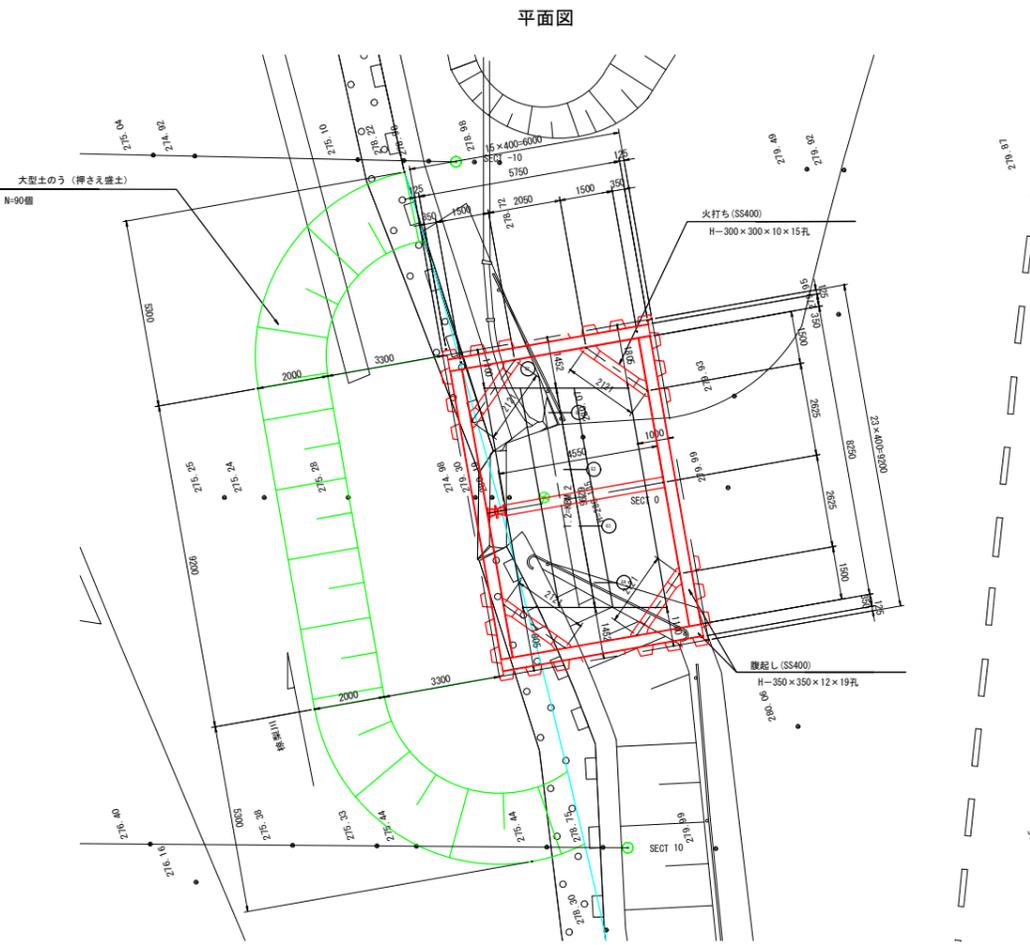
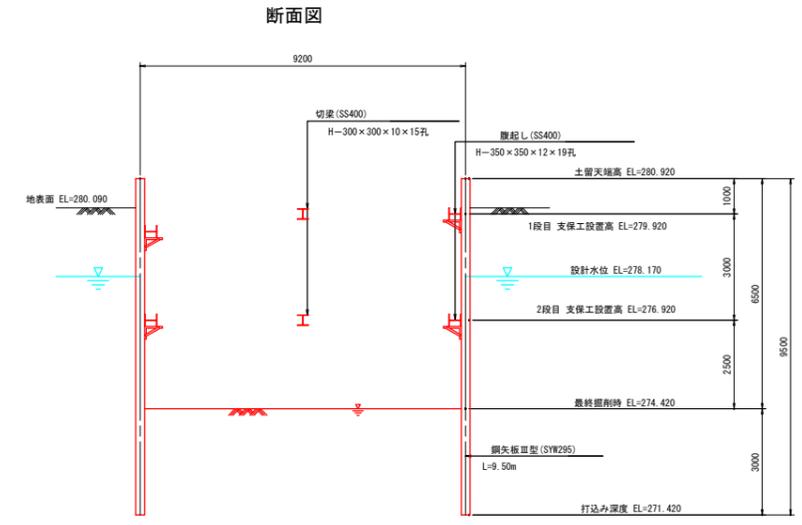
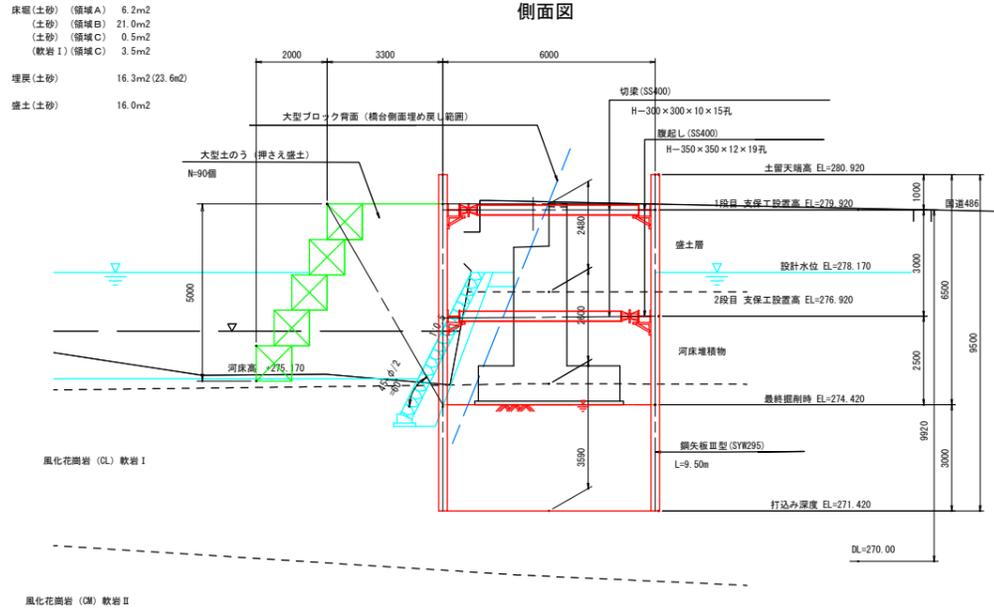
工事番号 第5498号

図面番号	10/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	土留め詳細図(その1)	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
三原市			

土留め工詳細図(その2)

S=1:100

A2橋台



鋼材質量表

種別	符号	寸法	長さ(m)	本数	単位質量(kg/m)	一本当り質量(kg)	合計質量(kg)	摘要
鋼矢板		Ⅲ型	9.50	76	60.0	570.0	43320	リース材
							小計	43320 kg
腹起し	H	350×350×12×19 <sup>1</sup>	5.75	4	150.0	862.5	3450	リース材 (SS400)
	H	350×350×12×19 <sup>1</sup>	8.25	4	150.0	1237.5	4950	"
切梁	H	300×300×10×15 <sup>1</sup>	4.55	2	100.0	455.0	910	"
火打ち	H	300×300×10×15	1.12	8	100.0	112.1	897	"
							小計	10207 kg
<b>種別合計</b>								
鋼矢板 Ⅲ型							43320 kg	
主部材 (腹起し・切梁・火打ち)							10207 kg	
副部材 (A) 主部材×0.22							2246 kg	
副部材 (B) 主部材×0.04							408 kg	
<b>合計</b>							<b>12861 kg</b>	

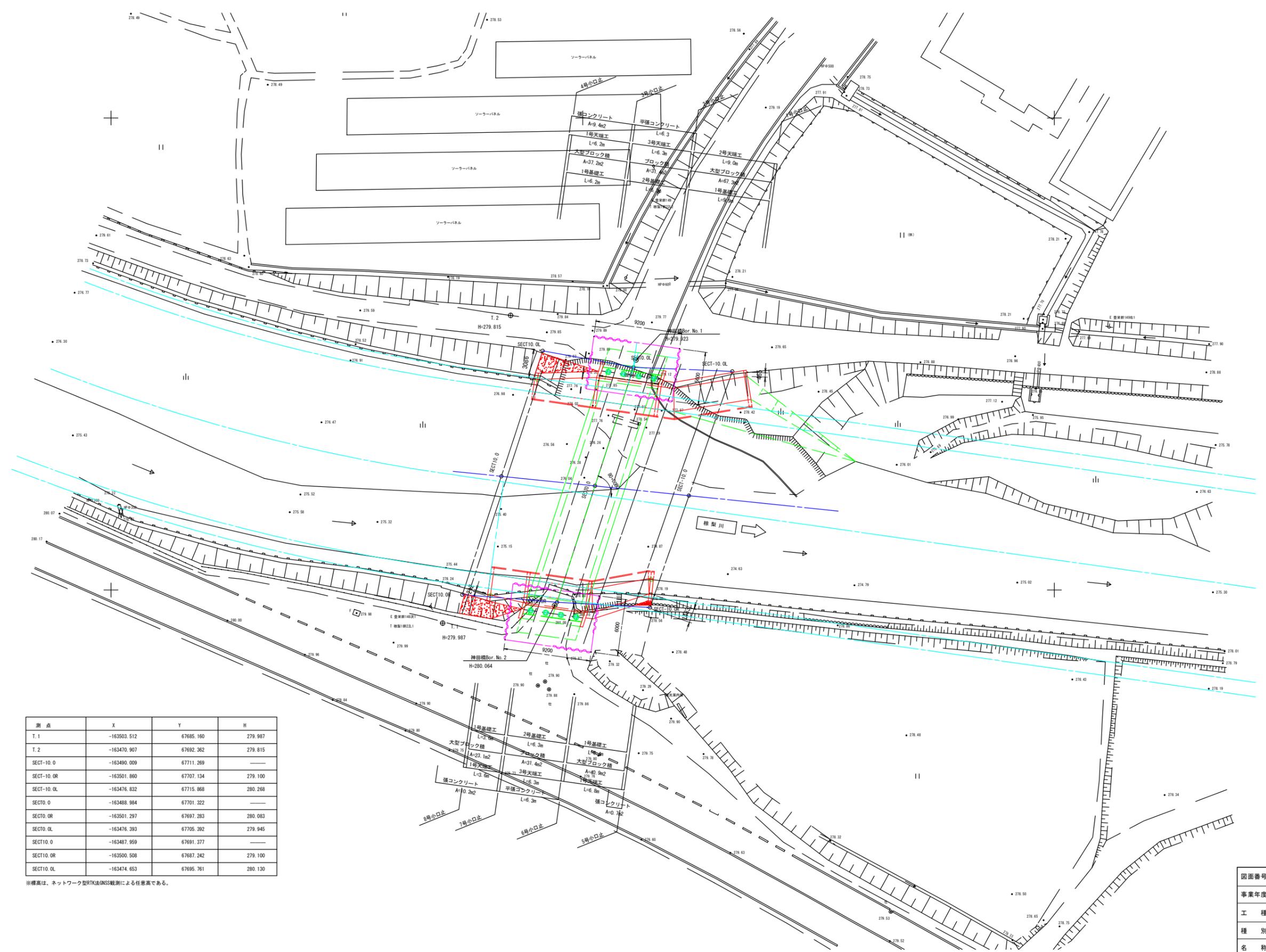


工事番号 第5498号

図面番号	11/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	土留工詳細図(その2)	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

計画平面図

S=1:200



測点	X	Y	H
T.1	-163503.512	67685.160	279.987
T.2	-163470.907	67692.362	279.815
SECT-10.0	-163490.009	67711.269	—
SECT-10.0R	-163501.860	67707.134	279.100
SECT-10.0L	-163476.832	67715.868	280.268
SECT0.0	-163488.984	67701.322	—
SECT0.0R	-163501.297	67697.283	280.083
SECT0.0L	-163476.393	67705.392	279.945
SECT10.0	-163487.959	67691.377	—
SECT10.0R	-163500.508	67687.242	279.100
SECT10.0L	-163474.653	67695.761	280.130

※標高は、ネットワーク型RTK法GNSS観測による任意高である。

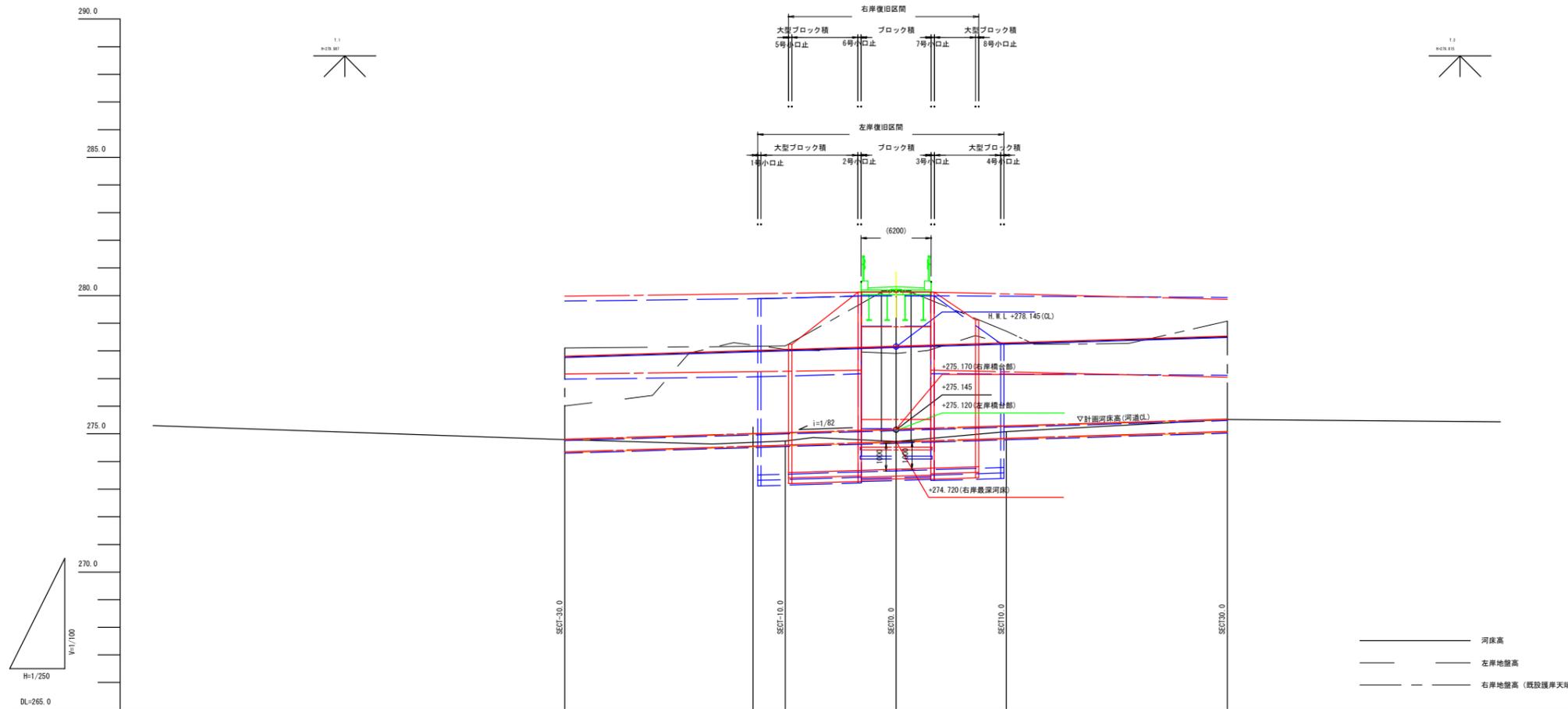


工事番号 第5498号

図面番号	12/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	護岸工計画平面図	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

計画縦断面図

V=1:100  
H=1:250



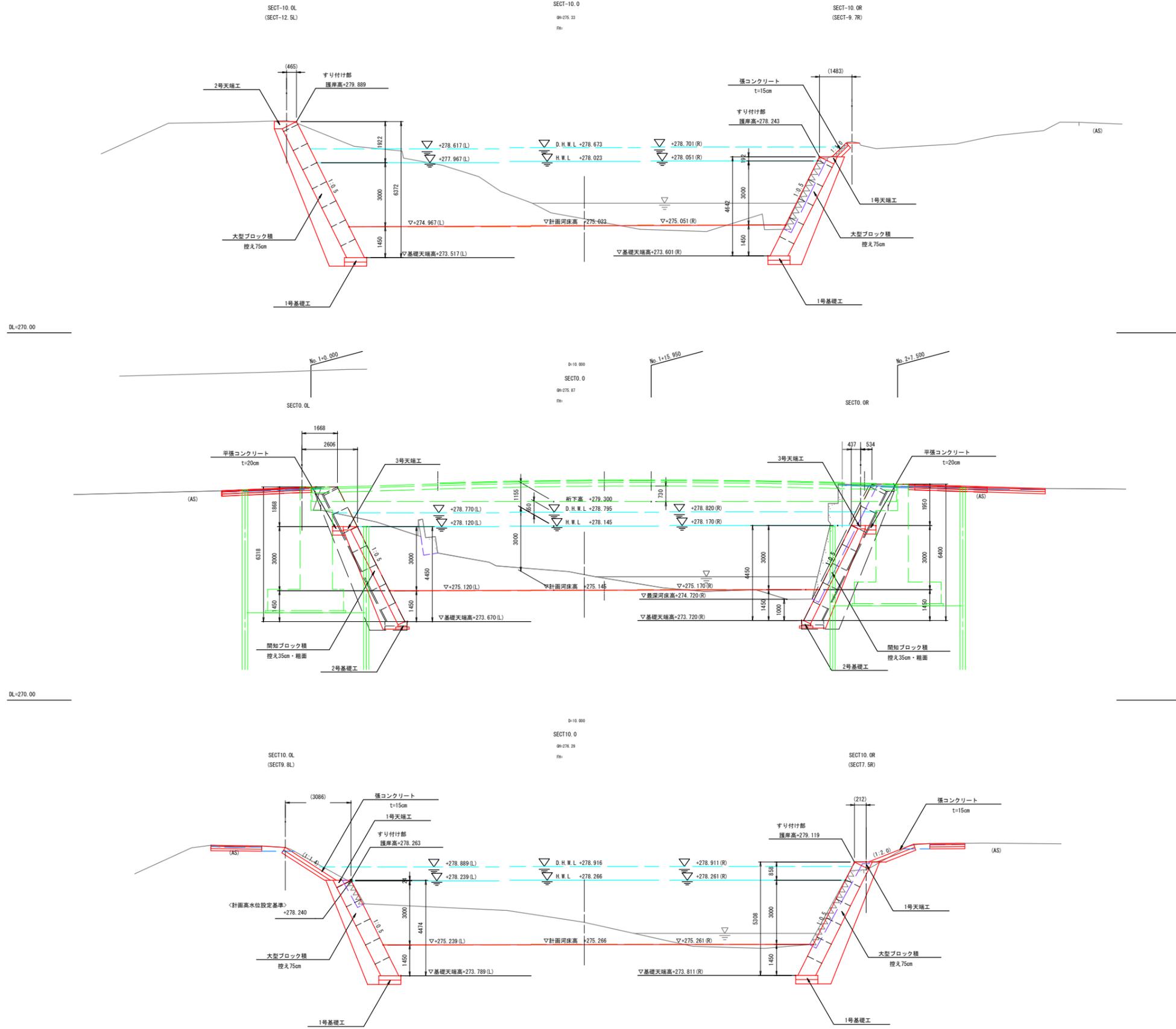
断面	河床勾配						
	右岸 護岸天端高		278.240	280.120 278.124	278.170 280.175	278.119	
	左岸 護岸天端高		278.880	278.880 278.080	278.105 278.080	278.261	
	計画高水位 (河道中心)	277.760	278.020	278.145	278.246	278.510	
	計画河床高 (河道中心)	274.760	275.020	275.145	275.266	275.510	
基準	河床高		274.74	274.72	275.08	275.52	
	右岸地盤高	278.10	278.18	280.12	278.71	278.68	
	左岸地盤高	276.01	276.05	277.91	278.24	278.52	
追加距離	-8.000	-8.000	0.000	9.980	30.000		
区間距離	18.071	18.029	0.000	9.999	20.021		
測点	SECT-26.0	SECT-10.0 SECT-9.0 SECT-8.0	SECT-1.1 SECT-0.0	SECT-3.1	SECT-7.0 SECT-10.0 SECT-11.0	SECT-20.0	



工事番号 第5498号

図面番号	13/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	護岸工計画縦断面図	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

# 計画横断面図



※1. 計画構造物線は、河道直角方向として表記したものである。  
 ※2. 上下流のすり付け部横断は(SECT-11)部構造を示す。

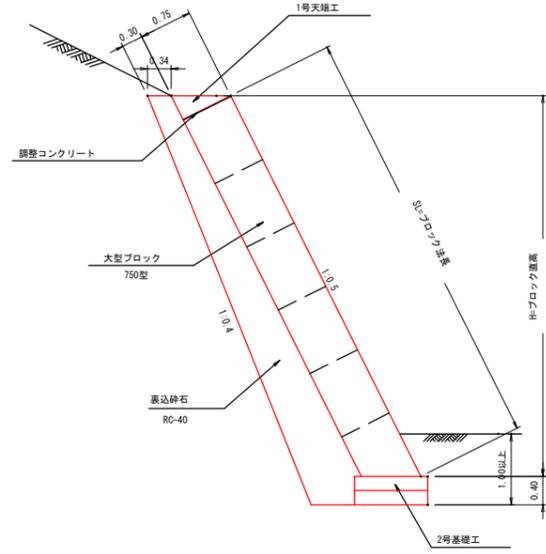


工事番号 第5498号

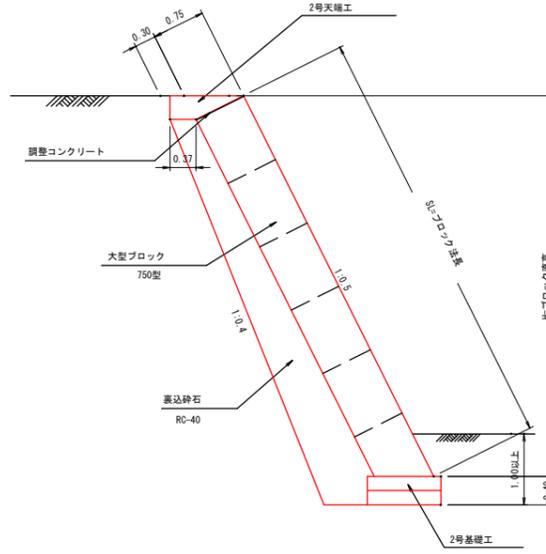
図面番号	14/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	護岸工計画横断面	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

# 護岸工構造図(その1)

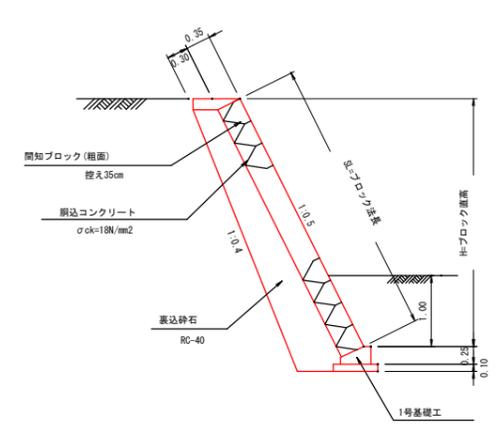
(参考図)  
大型ブロック積  
(H≦7.0m 法面あり) S=1:50



(参考図)  
大型ブロック積  
(H≦7.0m 法面無し) S=1:50



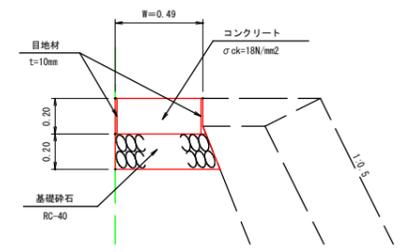
コンクリートブロック積 S=1:50



数量表 (ブロック積) H=4.45m 10.0m2当り

種別	規格	単位	数量	備考
間知ブロック	控え35cm 粗面	m2	10.00	
側込コンクリート	1号	m3	2.20	
表込砕石	RC-40	m3	5.43	
目地材	t=10	m2	0.35	

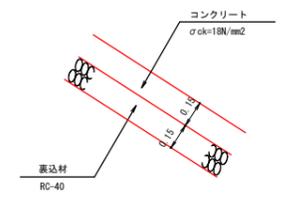
平張コンクリート S=1:20



数量表 10m当り

種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0.98
型枠	小型構造物	m2	0.20
基礎砕石	RC-40	m2	5.50
目地材	t=10mm	m2	4.20

張コンクリート (法面) S=1:20



数量表 10m2当り

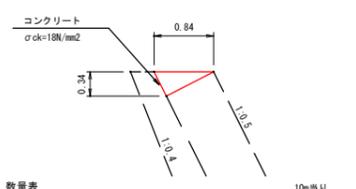
種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	1.50
表込材	RC-40	m3	1.50

大型ブロック単位数量表 1.0m当り

名称	種別	規格	単位	左岸		右岸		備考
				法面あり	法面なし	法面あり	法面なし	
平均高さ			m	5.38	6.37	5.65	---	
大型ブロック	750型水抜き無	1500×1000×750	m2	6.00	7.00	6.00	---	≒980kg
中詰工	中詰コンクリート	σck=18N/mm2	m3	2.24	2.62	2.24	---	
側込工	側込コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0.52	0.61	0.52	---	
調整工	調整コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0.007	0.090	0.240	---	
表込工	表込砕石	RC-40	m3	3.64	4.45	3.89	---	
基礎工	基礎コンクリート	σck=18N/mm2	m	1.0	1.0	1.0	---	
天端工	天端コンクリート	σck=18N/mm2	m	1.0	1.0	1.0	---	

※割材には施工伸び3mmを考慮しています。

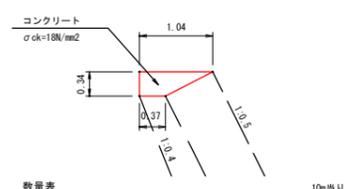
(参考図)  
1号天端工 S=1:50  
(法面有り)



数量表 10m当り

種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	1.43
型枠	小型構造物	m2	0.14

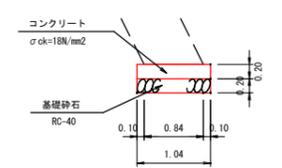
(参考図)  
2号天端工 S=1:50  
(法面無し)



数量表 10m当り

種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	2.40
型枠	小型構造物	m2	3.64

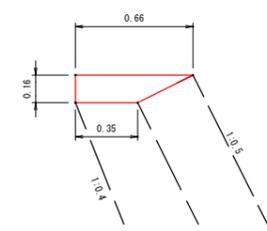
(参考図)  
1号基礎工 S=1:50



数量表 10m当り

種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	2.08
型枠	小型構造物	m2	4.21
基礎砕石	RC-40	m2	10.40

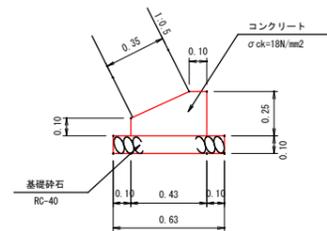
(参考図)  
3号天端工 S=1:20



数量表 10m当り

種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0.81
型枠	小型構造物	m2	1.68

2号基礎工 S=1:20



数量表 10m当り

種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	m3	0.83
型枠	小型構造物	m2	3.58
基礎砕石	RC-40	m2	6.30



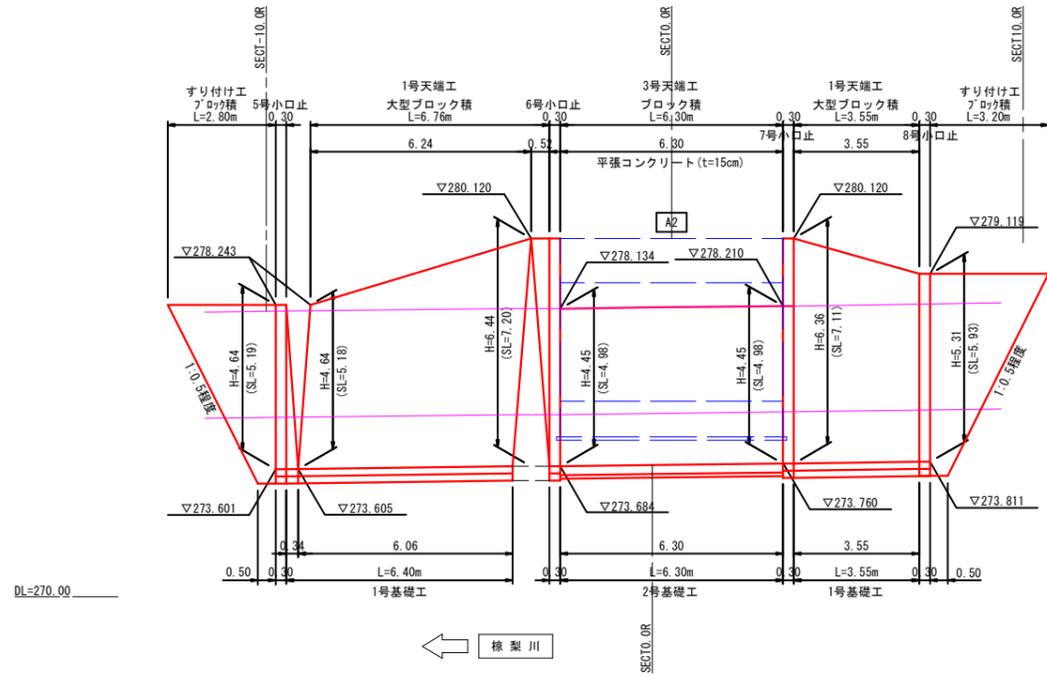
工事番号 第5498号

図面番号	15 / 18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	護岸工構造図(その1)	番号	/
名称	市道大和町榎梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町榎梨		
三原市			

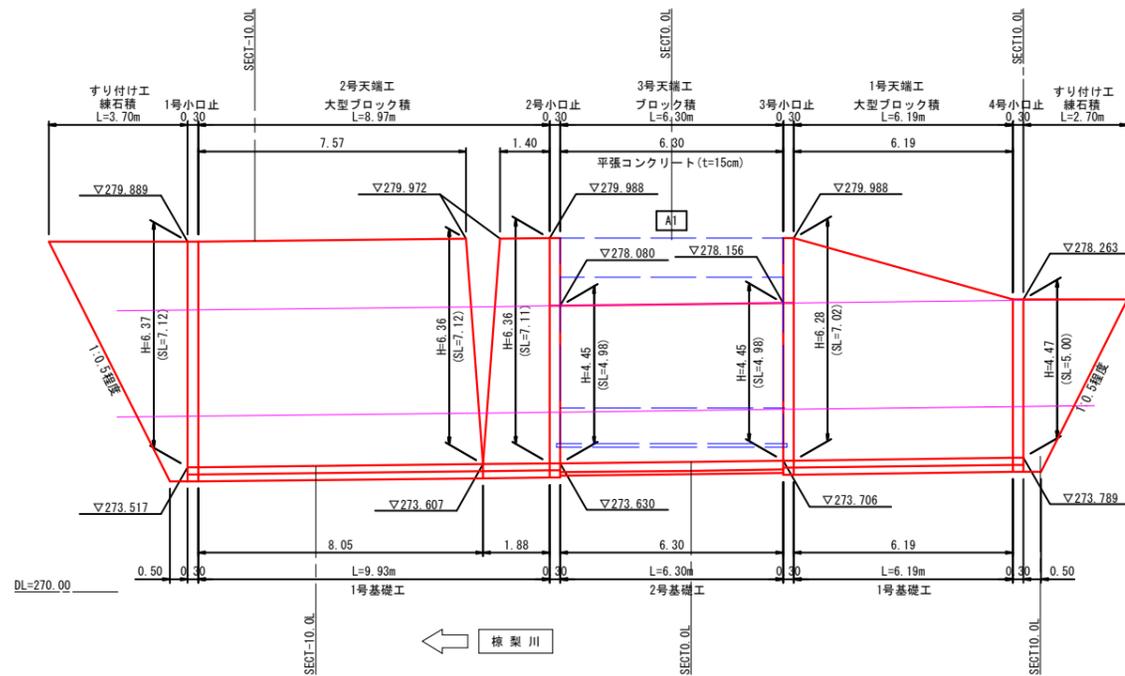
# 護岸工構造図(その2)

## 護岸工展開図

(右岸)



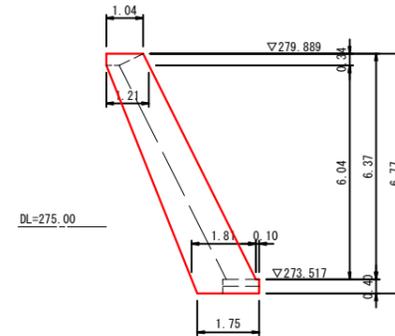
(左岸)



※ 現況護岸掘付け高は、現地にて確認の上調整すること。

小口止  
(t=300)

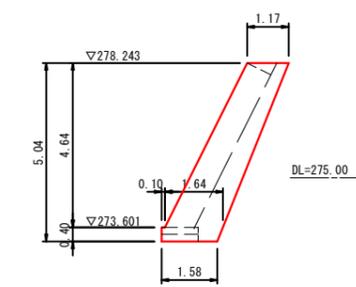
1号小口止  
(左岸・下流)



(1号小口止) 数量表

種別	規格	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m <sup>3</sup>	3.07
型枠	普通型枠	m <sup>2</sup>	20.69
型枠	化粧型枠	m <sup>2</sup>	2.14
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	5.65

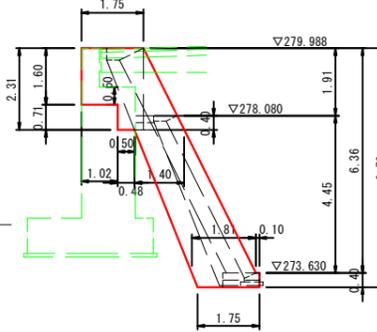
5号小口止  
(右岸・下流)



(5号小口止) 数量表

種別	規格	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m <sup>3</sup>	2.16
型枠	普通型枠	m <sup>2</sup>	7.30
型枠	化粧型枠	m <sup>2</sup>	1.57
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	6.08

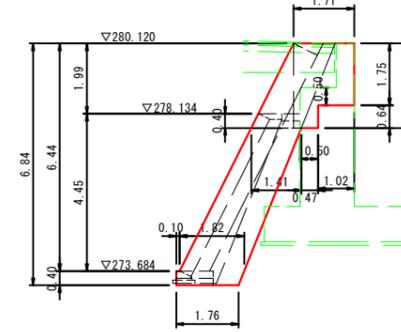
2号小口止  
(左岸・A1下流)



(2号小口止) 数量表

種別	規格	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m <sup>3</sup>	3.57
型枠	普通型枠	m <sup>2</sup>	22.70
型枠	化粧型枠	m <sup>2</sup>	2.13
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	9.31

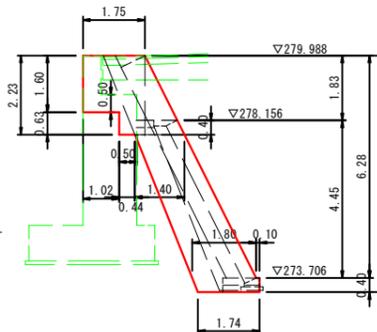
6号小口止  
(右岸・A2下流)



(6号小口止) 数量表

種別	規格	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m <sup>3</sup>	3.64
型枠	普通型枠	m <sup>2</sup>	23.22
型枠	化粧型枠	m <sup>2</sup>	2.16
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	9.32

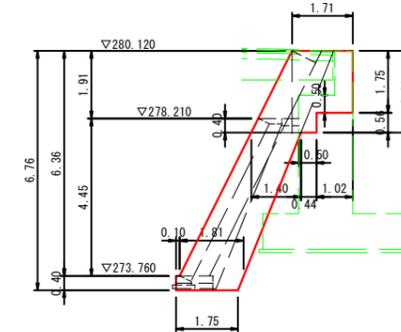
3号小口止  
(左岸・A1上流)



(3号小口止) 数量表

種別	規格	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m <sup>3</sup>	3.51
型枠	普通型枠	m <sup>2</sup>	22.38
型枠	化粧型枠	m <sup>2</sup>	2.11
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	9.11

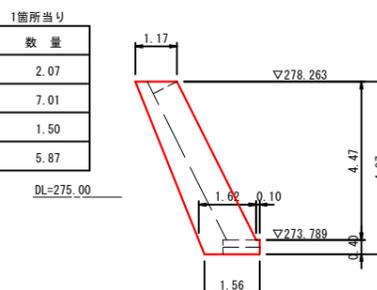
7号小口止  
(右岸・A2上流)



(7号小口止) 数量表

種別	規格	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m <sup>3</sup>	3.58
型枠	普通型枠	m <sup>2</sup>	22.86
型枠	化粧型枠	m <sup>2</sup>	2.13
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	9.22

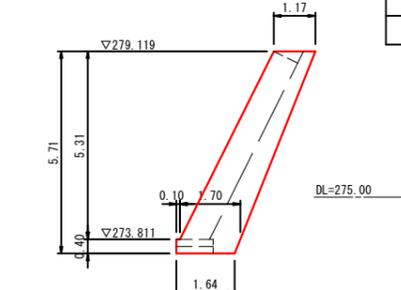
4号小口止  
(左岸・上流)



(4号小口止) 数量表

種別	規格	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m <sup>3</sup>	2.07
型枠	普通型枠	m <sup>2</sup>	7.01
型枠	化粧型枠	m <sup>2</sup>	1.50
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	5.87

8号小口止  
(右岸・上流)



(8号小口止) 数量表

種別	規格	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m <sup>3</sup>	2.49
型枠	普通型枠	m <sup>2</sup>	8.43
型枠	化粧型枠	m <sup>2</sup>	1.78
目地材	t=10mm	m <sup>2</sup>	6.90

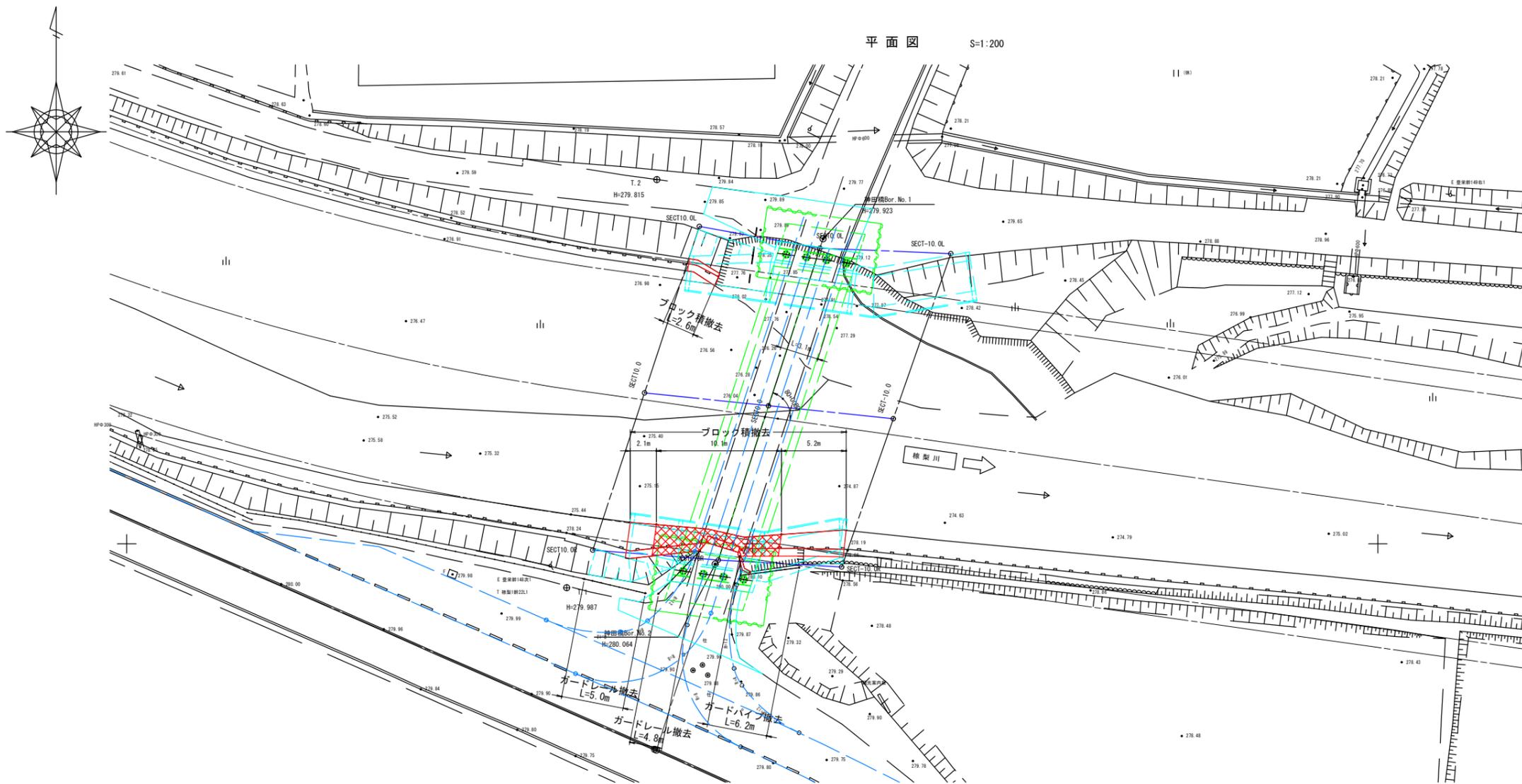


工事番号 第5498号

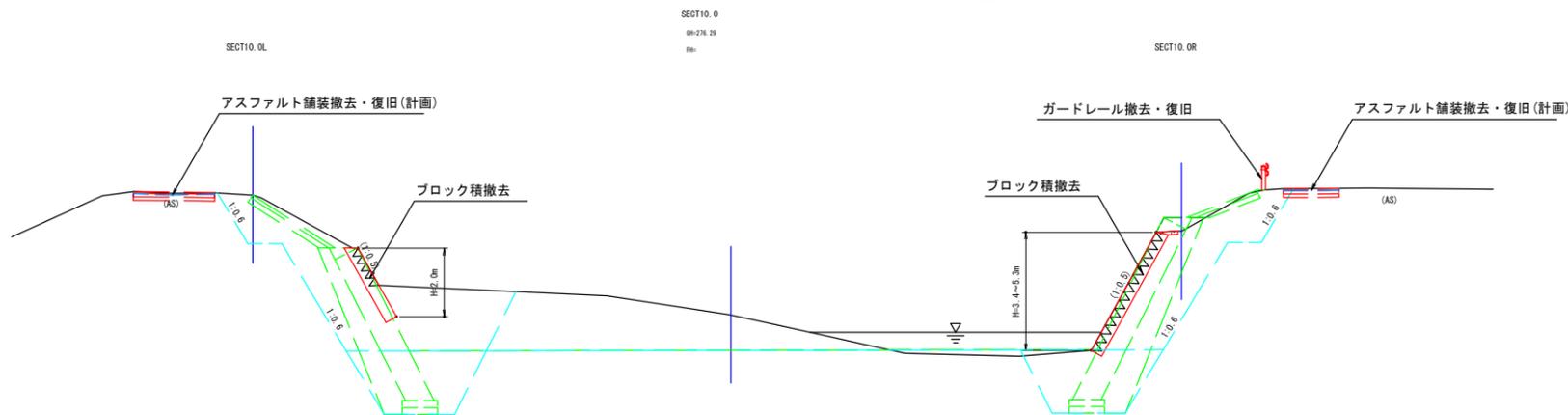
図面番号	16 / 18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	護岸工構造図(その2)	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
三原市			

既設構造物撤去・復旧図

平面図 S=1:200

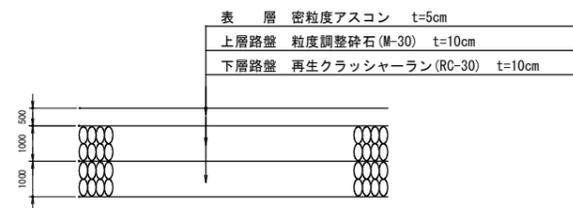


横断面図 S=1:100



【計画】  
アスファルト舗装

S=1:10



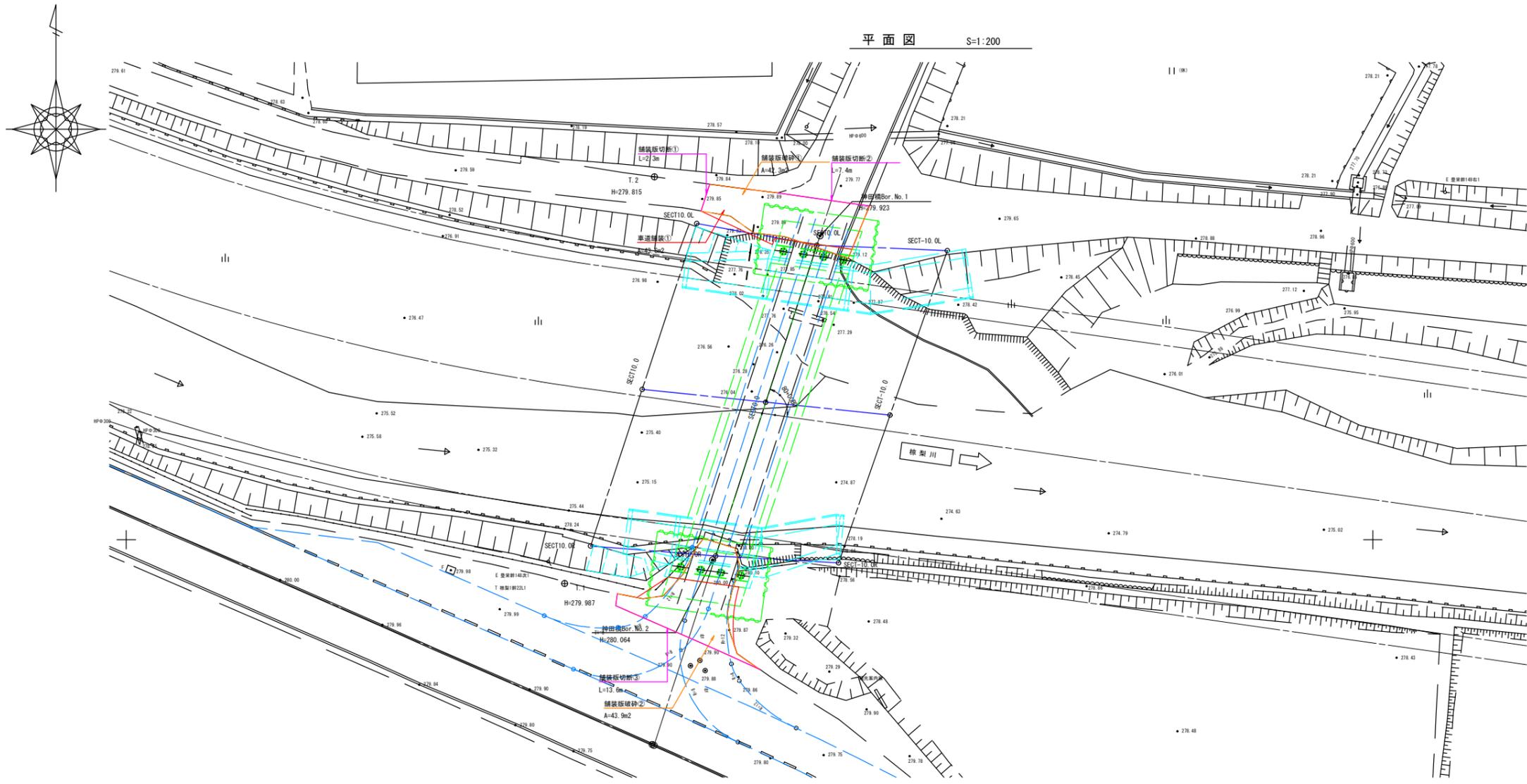
工事番号 第5498号

図面番号	17/18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	構造物撤去工計画図	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

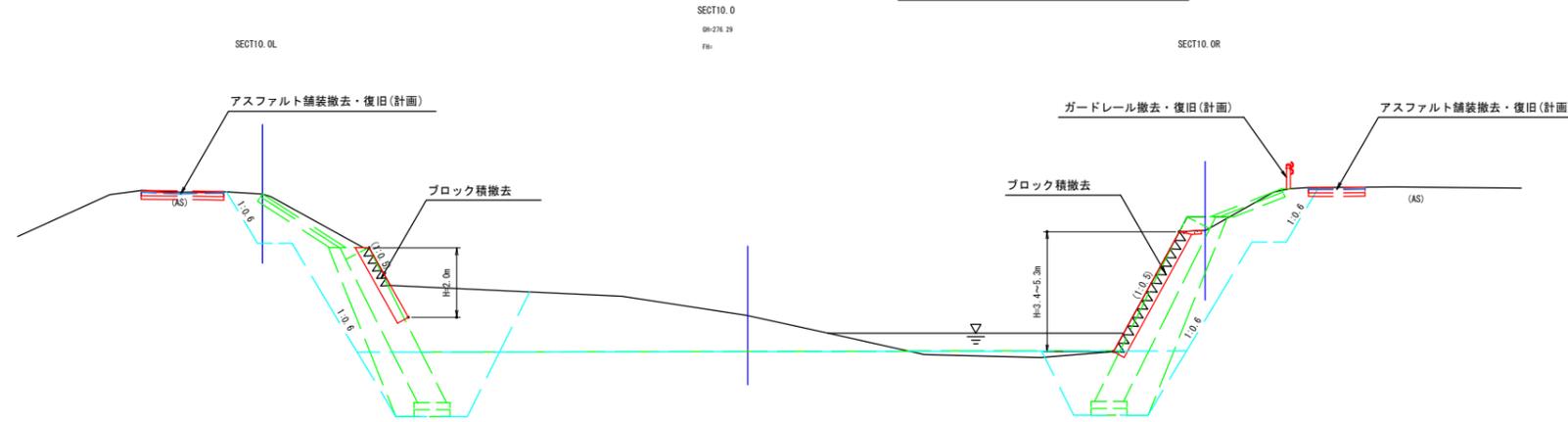
DL=270.00

舗装版破碎・舗装復旧図

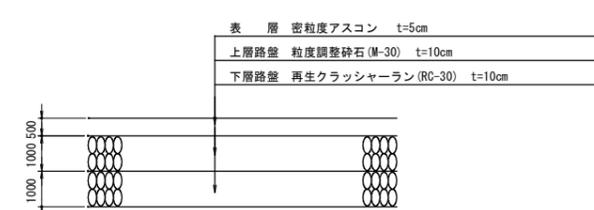
平面図 S=1:200



横断面図 S=1:100



【計画】  
アスファルト舗装 S=1:10



工事番号 第5498号

図面番号	18 / 18	縮尺	図示
事業年度	令和2年度		
工程	橋梁災害復旧工事		
種別	舗装工計画図	番号	/
名称	市道大和町椋梨下日向線(神田橋)		
工事箇所	三原市大和町椋梨		
<b>三原市</b>			

DL=270.00

# 参考資料

橋梁災害復旧工事（市道大和町棕梨下日向線神田橋 下部工）

神田橋

# 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) 00-02.07.01(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 02 河川・道路構造物工事 04 一般交通影響有り(2) 00 補正なし 00 補正なし 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%) 10	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。		

# 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
本工事費					X1000
橋梁下部					Y1E05 レベル1
	1	式			
道路土工					Y1E0503 レベル2
	1	式			
残土処理工					Y1E050310 レベル3
	1	式			
土砂等運搬 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					Y1E05031002 レベル4
	190	m3			
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1.5km以下(1.0km超)					SPK19040002 00
	190	m3			単第0 -0001 表
残土等処分					Y1E05031003 レベル4
	190	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
処分費 土砂					F9000000001 00
	130	m3			

# 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
処分費 岩塊玉石交じり土	60	m3			F9000000003 00
橋台工 A1	1	式			Y1E0505 レベル2
作業土工	1	式			Y1E050501 レベル3
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害無し	60	m3			Y1E05050102レベル4
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害無し	60	m3			SPK19040015 00  単第0 -0002 表
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害有り	190	m3			Y1E05050102レベル4
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害有り	190	m3			SPK19040015 00  単第0 -0003 表
床掘り 土砂 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	10	m3			Y1E05050102レベル4
床掘り 土砂 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	10	m3			SPK19040015 00  単第0 -0004 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
掘削 軟岩 現場制約あり 軟岩(I)	30	m3			Y1E05030101 レベル4
掘削 軟岩 現場制約あり 軟岩(I)	30	m3			SPK19040001 00  単第0 -0005 表
床掘り 岩塊・玉石 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	30	m3			Y1E05050102 レベル4
床掘り 岩塊・玉石 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	30	m3			SPK19040015 00  単第0 -0006 表
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	180	m3			Y1E05050103 レベル4
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	180	m3			SPK19040019 00  単第0 -0007 表
掘削補助機械搬入搬出	1	回			Y1E05050105 レベル4
掘削補助機械搬入搬出作業	1	回			SPK19040016 00  単第0 -0008 表
橋台躯体工(構造物単位)	1	式			Y1E050506 レベル3

# 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
逆T式橋台 50m3以上90m3未満 (H5m以上7m未満)	61	m3			Y1E05050601 レベル4
逆T式橋台 50m3以上90m3未満 (H5m以上7m未満) 24-12-25(20) BB	61	m3			S3076 00 単第0 -0009 表
鉄筋 SD345_D13	0.56	t			Y1E05050602 レベル4
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.56	t			SS000099 00 単第0 -0011 表
鉄筋 SD345_D16 ~ D25	1.48	t			Y1E05050602 レベル4
鉄筋工 SD345_D16 ~ D25 一般構造物 [規]10t未満	1.48	t			SS000099 00 単第0 -0012 表
円形型枠	6	m			Y1E05050705 レベル4
円形空洞型枠設置 円形紙管 150×3.5	6	m			S3020023 00 単第0 -0013 表
橋台工 A2	1	式			Y1E0505 レベル2

# 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
作業土工					Y1E050501 レベル3
	1	式			
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害無し	60	m3			Y1E05050102レベル4
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害無し	60	m3			SPK19040015 00  単第0 -0002 表
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害有り	190	m3			Y1E05050102レベル4
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害有り	190	m3			SPK19040015 00  単第0 -0003 表
床掘り 土砂 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	5	m3			Y1E05050102レベル4
床掘り 土砂 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	5	m3			SPK19040015 00  単第0 -0004 表
掘削 軟岩 現場制約あり 軟岩(1)	30	m3			Y1E05030101レベル4
掘削 軟岩 現場制約あり 軟岩(1)	30	m3			SPK19040001 00  単第0 -0005 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
床掘り 岩塊・玉石 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	30	m3			Y1E05050102レベル4
床掘り 岩塊・玉石 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	30	m3			SPK19040015 00  単第0 -0006 表
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	170	m3			Y1E05050103レベル4
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	170	m3			SPK19040019 00  単第0 -0007 表
掘削補助機械搬入搬出	1	回			Y1E05050105レベル4
掘削補助機械搬入搬出作業	1	回			SPK19040016 00  単第0 -0008 表
橋台躯体工(構造物単位)	1	式			Y1E050506 レベル3
逆T式橋台 50m3以上90m3未満 (H5m以上7m未満)	62	m3			Y1E05050601レベル4
逆T式橋台 50m3以上90m3未満 (H5m以上7m未満) 24-12-25(20) BB	62	m3			S3076 00  単第0 -0009 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 SD345_D13	0.56	t			Y1E05050602レベル4
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.56	t			SS000099 00  単第0 -0011 表
鉄筋 SD345_D16 ~ D25	1.50	t			Y1E05050602レベル4
鉄筋工 SD345_D16 ~ D25 一般構造物 [規]10t未満	1.50	t			SS000099 00  単第0 -0012 表
円形型枠	6	m			Y1E05050705レベル4
円形空洞型枠設置 円形紙管 150×3.5	6	m			S3020023 00  単第0 -0013 表
河川土工	1	式			Y1A0101 レベル2
掘削工	1	式			Y1A010101 レベル3
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	680	m3			Y1A01010101レベル4

# 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
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	680	m3			SPK19040001 00  単第0 -0014 表
盛土工	1	式			Y1A010103 レベル3
路体(築堤)盛土	20	m3			Y1A01010301 レベル4
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	20	m3			SPK19040007 00  単第0 -0015 表
法面整形工	1	式			Y1A010106 レベル3
法面整形(盛土部) 法面締固め無し 現場制約無し	230	m2			Y1A01010602 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	230	m2			SPK19040030 00  単第0 -0016 表
残土処理工	1	式			Y1A010108 レベル3
土砂等運搬 土砂	820	m3			Y1A01010802 レベル4

# 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
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1.5km以下(1.0km超)	820	m3			SPK19040002 00  単第0 -0001 表
残土等処分	820	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
処分費 土砂	820	m3			F9000000001 00
法覆護岸工	1	式			Y1E0510 レベル2
作業土工	1	式			Y1E051001 レベル3
床掘り 土砂	430	m3			Y1E05100102レベル4
床掘り 土砂 標準 無し 障害無し	430	m3			SPK19040015 00  単第0 -0017 表
埋戻し 土砂	210	m3			Y1E05100103レベル4

# 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
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	210	m3			SPK19040007 00  単第0 -0015 表
基面整正	34	m2			Y1E05100104レベル4
基面整正	34	m2			SPK19040017 00  単第0 -0018 表
Coブロック工(Coブロック積)	1	式			Y1E051002 レベル3
コンクリートブロック基礎 18-8-40BB	26	m			Y1E05100201レベル4
1号ブロック基礎	26	m			V190400561 00  単第0 -0019 表
コンクリートブロック基礎 18-8-40BB	13	m			Y1E05100201レベル4
2号ブロック基礎	13	m			V190400562 00  単第0 -0023 表
大型ブロック積 控750	169	m2			Y1E05100206レベル4

# 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
大型ブロック積 水抜きパイプ無し ブロック積(空積) 控長75cm	169	m2			SPK19040044 00  単第0 -0025 表
胴込・裏込コンクリート 大型ブロック 18-8-40BB	61	m3			SPK19040051 00  単第0 -0026 表
胴込・裏込コンクリート 18-8-40BB	14	m3			Y1E05100207レベル4
胴込・裏込コンクリート 大型ブロック 18-8-40BB	14	m3			SPK19040051 00  単第0 -0026 表
胴込・裏込材(砕石) RC-40	104	m3			Y1E05100208レベル4
胴込・裏込材(砕石) 大型ブロック RC-40	104	m3			SPK19040052 00  単第0 -0027 表
天端コンクリート 18-8-40BB	17	m			Y1E05100213レベル4
1号天端コンクリート	17	m			V190400571 00  単第0 -0028 表
天端コンクリート 18-8-40BB	9	m			Y1E05100213レベル4

# 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
2号天端コンクリート					V190400572 00
	9	m			単第0 -0030 表
コンクリートブロック積 間知 控350					Y1E05100205レベル4
	63	m2			
コンクリートブロック積工					SDT00035 00
	63	m2			単第0 -0031 表
胴込・裏込材(砕石) RC-40					Y1E05100208レベル4
	34	m3			
胴込・裏込材(砕石) 間知・平・連節・緑化ブロック RC-40					SPK19040052 00
	34	m3			単第0 -0032 表
天端コンクリート 18-8-40BB					Y1E05100213レベル4
	13	m			
3号天端コンクリート					V190400573 00
	13	m			単第0 -0033 表
小口止工 18-8-40BB					Y1E05100214レベル4
	8	箇所			
1号小口止工 B=0.300,H=6.77					V0001 00
	1	箇所			単第0 -0034 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
2号小口止工 B=0.300,H=6.76	1	箇所			V0002 00 単第0 -0039 表
3号小口止工 B=0.300,H=6.68	1	箇所			V0003 00 単第0 -0040 表
4号小口止工 B=0.300,H=4.87	1	箇所			V0004 00 単第0 -0041 表
5号小口止工 B=0.300,H=5.04	1	箇所			V0005 00 単第0 -0042 表
6号小口止工 B=0.300,H=6.84	1	箇所			V0006 00 単第0 -0043 表
7号小口止工 B=0.300,H=6.76	1	箇所			V0007 00 単第0 -0044 表
8号小口止工 B=0.300,H=5.71	1	箇所			V0008 00 単第0 -0045 表
張コンクリート	1	式			Y3999 レベル3
張コンクリート 18-8-40BB	20	m2			Y1E05110303レベル4

# 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
張コンクリート					V0010 00
	20	m2			単第0 -0046 表
平張コンクリート					Y3999 レベル3
	1	式			
平張コンクリート					Y4999 レベル4
	13	m			
平張コンクリート					V0009 00
	13	m			単第0 -0048 表
すりつけ工					Y1E051010 レベル3
	1	式			
すりつけ工(練石積) 雑割石					Y1E05101005 レベル4
	23	m2			
石積(張) 積工 練石 雑割石					SPK19040062 00
	23	m2			単第0 -0049 表
胴込・裏込コンクリート_石積(張) 積工 18-8-40BB					SPK19040064 00
	3	m3			単第0 -0050 表
すりつけ工(コンクリートブロック積) 間知 裏込なし 控350					Y1E05100205 レベル4
	20	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
コンクリートブロック積工					SDT00035 00
	20	m2			単第0 -0051 表
構造物撤去工					Y1E0111 レベル2
	1	式			
防護柵撤去工					Y1E011101 レベル3
	1	式			
防護柵撤去(ガードレール)					Y1E01110101 レベル4
	5	m			
防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去 土中建込 A,B,C(支柱間隔4m)					SS000127 00
	5	m			単第0 -0052 表
構造物取壊し工					Y1E011105 レベル3
	1	式			
コンクリート構造物取壊し 無筋構造物 護岸					Y1E01110501 レベル4
	14	m3			
構造物とりこわし工(無筋構造物)					SDT00031 00
	14	m3			単第0 -0053 表
コンクリート構造物取壊し 鉄筋構造物					Y1E01110501 レベル4
	2	m3			

# 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
構造物とりこわし工(鉄筋構造物)					SDT00033 00
	2	m3			単第0 -0054 表
舗装版切断 アスファルト舗装版厚15cm以下					Y1E01110502レベル4
	23	m			
舗装版切断 アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下					SPK19040309 00
	23	m			単第0 -0055 表
舗装版破碎 アスファルト舗装版厚15cm以下					Y1E01110503レベル4
	86	m2			
舗装版破碎 アスファルト舗装版 障害無し 舗装版厚15cm以下					SPK19040308 00
	86	m2			単第0 -0056 表
運搬処理工					Y1E011115 レベル3
	1	式			
殻運搬 無筋構造物					Y1E01111501レベル4
	14	m3			
殻運搬 Co(無筋・鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 DID区間無し 運搬距離11.5km以下(9.5km超)					SPK19040148 00
	14	m3			単第0 -0057 表
殻運搬 鉄筋構造物					Y1E01111501レベル4
	2	m3			

# 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
殻運搬 Co(無筋・鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 DID区間無し 運搬距離11.5km以下(9.5km超)	2	m3			SPK19040148 00  単第0 -0057 表
殻運搬 アスファルト殻	4	m3			Y1E01111501レベル4
殻運搬 舗装版破碎 機械積込(騒音対策不要,舗装版 DID区間無し 運搬距離11.5km以下(6.5km超)	4	m3			SPK19040148 00  単第0 -0058 表
殻処分 無筋構造物	14	m3			Y1E01111502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
処分費 コンクリート殻(無筋)	34	t			F9000000005 00
殻処分 鉄筋構造物	2	m3			Y1E01111502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
処分費 コンクリート殻(有筋)	6	t			F9000000006 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
殻処分 アスファルト殻	4	m3			Y1E01111502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
処分費 アスファルト殻	10	t			F9000000004 00
仮設工	1	式			Y1E0512 レベル2
土留・仮締切工	1	式			Y1E051204 レベル3
鋼矢板 型 SYW295 L=9.50m 打込長9m以下,引抜長9m以下	150	枚			Y1E05120402レベル4
鋼矢板圧入(50<Nmax 600) 250<Nmax 375 3型 圧入長(m)_9以下(6超)	150	枚			S1050020 00 単第0 -0059 表
鋼矢板引抜き 陸上施工 3型 引抜長(m)_9以下(6超)	150	枚			S0454 00 単第0 -0062 表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 圧入 (50 < Nmax 600) 型	2	回			S0458 00 単第0 -0065 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
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 引抜き 型	2	回			S0458 00 単第0 -0066 表
鋼矢板3型賃料 2回使用 供用日数322日	43.3	t			S0850 00 単第0 -0067 表
切梁・腹起し A1	12.5	t			Y1E05120414レベル4
切梁・腹起し設置,撤去 設置	12.5	t			SHD10019 00 単第0 -0068 表
切梁・腹起し設置,撤去 撤去	12.5	t			SHD10019 00 単第0 -0069 表
山留材質料	8.2	t			SHD10013 00 単第0 -0070 表
山留材質料	1.7	t			SHD10013 00 単第0 -0071 表
現場発生品・支給品運搬 クレーン装置付2t級2t吊 片道運搬距離20.0km以下(14.0km超)	1	回			SPK19040419 00 単第0 -0072 表
【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

# 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
鉄屑(ヘビーH1) 厚さ6mm以上,幅高500mm以下 長さ1,200mm以下,質量1,000kg以下	0.8	t			T100E007 00
切梁・腹起し A2	12.9	t			Y1E05120414 レベル4
切梁・腹起し設置,撤去 設置	12.9	t			SHD10019 00 単第0 -0068 表
切梁・腹起し設置,撤去 撤去	12.9	t			SHD10019 00 単第0 -0069 表
山留材質料	8.4	t			SHD10013 00 単第0 -0073 表
山留材質料	1.8	t			SHD10013 00 単第0 -0074 表
仮盛土 A1橋台	1	式			Y1E051201 レベル3
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m以上4.0m未満	230	m3			Y1E01010301 レベル4
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m以上4.0m未満	230	m3			SPK19040004 00 単第0 -0075 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 処理土					F900000007 00
	160	m3			
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満					Y1E05030101レベル4
	230	m3			
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満					SPK19040001 00
	230	m3			単第0 -0014 表
土砂等運搬 土砂(岩塊・玉石混り土含む)					Y1E05031002レベル4
	230	m3			
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1.5km以下(1.0km超)					SPK19040002 00
	230	m3			単第0 -0001 表
残土等処分					Y1E05031003レベル4
	230	m3			
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
処分費 土砂					F9000000001 00
	230	m3			
土のう					Y1E05120806レベル4
	98	袋			

# 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
大型土のう製作	74	袋			SHD10007 00 単第0 -0076 表
購入土 処理土	70	m3			F9000000007 00
大型土のう設置 作業半径 6m以下	98	袋			SHD10009 00 単第0 -0078 表
大型土のう撤去 作業半径 6m以下	98	袋			SHD10011 00 単第0 -0080 表
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1.5km以下(1.0km超)	80	m3			SPK19040002 00 単第0 -0001 表
処分費 土砂	80	m3			F9000000001 00
仮盛土 A2橋台	1	式			Y1E051201 レベル3
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m以上4.0m未満	230	m3			Y1E01010301 レベル4
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m以上4.0m未満	230	m3			SPK19040004 00 単第0 -0075 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 処理土					F9000000007 00
	310	m3			
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満					Y1E05030101 レベル4
	230	m3			
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満					SPK19040001 00
	230	m3			単第0 -0014 表
土のう					Y1E05120806 レベル4
	90	袋			
大型土のう製作					SHD10007 00
	90	袋			単第0 -0076 表
購入土 処理土					F9000000007 00
	90	m3			
大型土のう設置 作業半径 6m以下					SHD10009 00
	90	袋			単第0 -0078 表
汚濁防止工					Y1E051215 レベル3
	1	式			
土のう					Y1E05120806 レベル4
	480	袋			

# 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
大型土のう製作	162	袋			SHD10007 00 単第0 -0076 表
大型土のう設置 作業半径 6m以下	480	袋			SHD10009 00 単第0 -0078 表
大型土のう撤去 作業半径 6m以下	480	袋			SHD10011 00 単第0 -0080 表
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1.5km以下(1.0km超)	190	m3			SPK19040002 00 単第0 -0001 表
【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
処分費 土砂	190	m3			F9000000001 00
水替工	1	式			Y1J010106 レベル3
ポンプ排水 作業時排水	1	式			Y1J01010601 レベル4
ポンプ設置・撤去	1	箇所			SHD10037 00 単第0 -0082 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
ポンプ運転 排水量 0以上40未満 (m3/h) 作業時排水	1	日			S1050031 00  単第0 -0084 表
交通管理工	1	式			Y1E051221 レベル3
交通誘導警備員	1	式			Y1E05122101 レベル4
交通誘導警備員B	153	人			R0369 00
** 直接工事費 ** #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
運搬費					Z0004
運搬費	1	式			YZZ04 レベル2
運搬費	1	式			YZZ04001 レベル3
建設機械運搬費	1	台			YZZ04001001 レベル4

# 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
建設機械の貨物自動車等による運搬 油圧式杭圧入引抜機(硬質地盤専用) 片道運搬距離 56.2km 往復運搬	1	回			S1000003 00  単第0 -0087 表
重建設機械分解組立輸送費	2	回			YZZ04001003レベル4
重建設機械分解組立輸送 バックホウ系 山積1.0m3以上山積1.4m3以下	1	回			S8115 00  単第0 -0092 表
仮設材運搬費	67.835	t			YZZ04001004レベル4
仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬 運搬距離 25.6km 製品長 12m以内	1	式			S1000007 00  単第0 -0093 表
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 **					

# 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
現場管理費 計算情報..... 対象額..... 率.....		率補正率.....			
**工事原価**					
一般管理費率分 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

土砂等運搬

SPK19040002

単第0 -0001 表

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

DID区間無し 距離1.5km以下(1.0km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:

492.33000

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=4 距離1.5km以下(1.0km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

床掘り

土砂 標準

機械構成比: 27.13%

労務構成比:

SPK19040015

切梁腹起式 障害無し

62.19%

材料構成比:

10.68%

市場単価構成比:

0.00%

単第0 -0002 表

1

標準単価:

m3 当り

459.17000

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	27.13%		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
普通作業員	39.60%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	22.59%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	10.68%		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 C=4 切梁腹起式 E=1 全ての費用			B=1 標準 D=1 障害無し		

# 施工単価表

床掘り

土砂 標準

機械構成比: 29.23%

労務構成比:

SPK19040015

切梁腹起式 障害有り

59.27%

材料構成比:

11.50%

市場単価構成比:

0.00%

単第0 -0003 表

1

標準単価:

m3 当り

520.74000

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	29.23%		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
普通作業員	34.93%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	24.34%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	11.50%		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 C=4 切梁腹起式 E=1 全ての費用			B=1 標準 D=2 障害有り		

# 施工単価表

床掘り

SPK19040015

単第0 -0004 表

土砂 掘削深さ5m超20m以下

切梁腹起式 障害有り

1

m3 当り

機械構成比: 41.01% 労務構成比:

48.25% 材料構成比: 10.74%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,110.20000

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
ドラグライン及びクラムシェル 油圧クラムシェル・テレスコピック式 平積0.4m3	35.56%		ドラグライン及びクラムシェル 油圧クラムシェル・テレスコピック式 平積0.4m3		MTPC00066 MTPT00066
小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排1 山積0.08/平積0.06m3	5.45%		小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排1 山積0.08/平積0.06m3		MTPC00061 MTPT00061
普通作業員	16.40%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	16.06%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	15.79%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	10.74%		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 C=4 切梁腹起式 E=1 全ての費用			B=3 掘削深さ5m超20m以下 D=2 障害有り		

# 施工単価表

掘削  
軟岩 現場制約あり

SPK19040001

単第0 -0005 表

機械構成比: 2.46%

労務構成比:

軟岩(1)

95.95%

材料構成比:

1.59%

市場単価構成比:

0.00%

1  
標準単価:

m3 当り  
9,116.40000

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
空気圧縮機 可搬式・E駆動・スクリュ型・排1 吐出量5.0m3/min圧力0.7MPa	1.98%		空気圧縮機 可搬式・E駆動・スクリュ型・排1 吐出量5.0m3/min圧力0.7MPa		MTPC00059 MTPT00059
さく岩機 コンクリートブレーカ 20kg級	0.46%		さく岩機 コンクリートブレーカ 20kg級		MTPC00037 MTPT00037
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	66.21%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	28.80%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.58%		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
積算単価			積算単価		EP001



# 施工単価表

床掘り

SPK19040015

単第0 -0006 表

岩塊・玉石 掘削深さ5m超20m以下

切梁腹起式 障害有り

1

m3 当り

機械構成比: 43.19% 労務構成比:

45.50% 材料構成比: 11.31%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,523.10000

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
ドラグライン及びクラムシェル 油圧クラムシェル・テレスコピック式 平積0.4m3	37.45%		ドラグライン及びクラムシェル 油圧クラムシェル・テレスコピック式 平積0.4m3		MTPC00066 MTPT00066
小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排1 山積0.08/平積0.06m3	5.74%		小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排1 山積0.08/平積0.06m3		MTPC00061 MTPT00061
特殊作業員	16.94%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	16.63%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	11.93%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	11.31%		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 岩塊・玉石 C=4 切梁腹起式 E=1 全ての費用			B=3 掘削深さ5m超20m以下 D=2 障害有り		

# 施工単価表

頁0 -0036

埋戻し

SPK19040019

単第0 -0007 表

最大埋戻幅1m以上4m未満

1

m3 当り

機械構成比: 13.18% 労務構成比:

82.04%

材料構成比:

4.78%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

1,703.50000

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	11.29%		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
<賃>振動ローラ(ハンドガイド式) 質量0.8~1.1t	1.78%		振動ローラ(舗装用) [ハンドガイド式] 質量0.8~1.1t		KTPC00008 KTPT00008
<賃>タンパ(ランマ) 質量60~80kg	0.11%		タンパ及びランマ 質量60~80kg		KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	51.01%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	22.47%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	8.56%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	4.67%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	0.11%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
積算単価			積算単価		EP001





# 施工単価表

逆T式橋台

S3076

単第0 -0009 表

50m3以上90m3未満 (H5m以上7m未満)

24-12-25(20) BB

10

m3 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	1.000	人			1*1
特殊作業員	0.200	人			0.2*1
型わく工	3.300	人			3.3*1
とび工	0.800	人			0.8*1
普通作業員	2.700	人			2.7*1
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度24,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(高炉)	10.200	m3			
コンクリートポンプ車運転 トラック架装ブーム式 90~110m3/h	0.060	日			単第0-0010 表
雑工種(均しコンクリート打設)	5	%			#06
諸雑費	19	%			#09
*** 合計 ***	10	m3			
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=3 C=2 E=1	50m3以上90m3未満 (H5m以上7m未満) 高炉セメント・B種 均しコンクリート打設あり		B=3 D=2 F=0	24-12-25(20) 基礎材敷設転圧なし 30mを超える部分の圧送管延長 (m)	











# 施工単価表

掘削  
土砂 オープンカット 押土無し

SPK19040001

単第0 -0014 表

障害無し 5,000m3未満

1

m3 当り

機械構成比: 49.10% 労務構成比:

32.84%

材料構成比: 18.06%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

301.98000

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・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3	49.10%		バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3		MTPC00128 MTPT00128
運転手(特殊)	32.84%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	18.06%		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 D=2 押土無し F=3 5,000m3未満			B=1 オープンカット E=1 障害無し		



# 施工単価表

法面整形

SPK19040030

単第0 -0016 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:

372.59000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<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

床掘り

SPK19040015

単第0 -0017 表

土砂 標準

無し 障害無し

1

m3 当り

機械構成比: 44.92% 労務構成比:

37.40%

材料構成比: 17.68%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

277.37000

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	44.92%		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)	37.40%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	17.68%		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 C=1 無し E=1 全ての費用			B=1 標準 D=1 障害無し		





# 施工単価表

頁0 -0051

コンクリート

SPK19040150

単第0 -0020 表

小型構造物 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: 4.66%

労務構成比:

39.75%

材料構成比:

55.59%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

27,490.00000

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 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	4.40%		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
普通作業員	12.78%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	10.97%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	6.71%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	6.60%		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)	53.64%		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	1.84%		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 -0021 表

一般型枠

小型構造物

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:

7,449.40000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	45.50%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	30.09%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.37%		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=2 小型構造物		

# 施工単価表

基礎砕石

SPK19040039

単第0 -0022 表

砕石の厚さ17.5cmを超え20.0cm以下

RC-40

1

m2 当り

機械構成比: 4.14% 労務構成比:

66.93%

材料構成比: 28.93%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,086.30000

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
<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	4.12%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	34.84%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	15.16%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	8.62%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	7.85%		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	26.51%		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	2.41%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013





# 施工単価表

頁0 -0057

現場打基礎コンクリート

SPK19040056

単第0 -0024 表

18-8-40BB

基礎砕石有り

1

m3 当り

機械構成比: 2.47% 労務構成比:

70.17%

材料構成比: 27.36%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

62,265.00000

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 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	1.93%		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) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	0.54%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
型わく工	21.01%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	20.72%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.71%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	8.71%		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)	22.55%		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	1.11%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013



# 施工単価表

大型ブロック積  
水抜きパイプ無し

SPK19040044

単第0 -0025 表

ブロック積(空積) 控長75cm

1

m2 当り

機械構成比: 7.17%

労務構成比: 14.22%

14.22%

材料構成比: 78.61%

市場単価構成比: 0.00%

0.00%

標準単価:

17,560.00000

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
<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	7.17%		ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ型]25t吊		KTPC00014 KTPT00014
普通作業員	4.60%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
ブロック工	4.23%		ブロック工		RTPC00005 RTPT00005
土木一般世話役	2.75%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.64%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
ブロック積(空積) 控長75cm	78.61%		大型積ブロック 控500mm		TTPCH0113 TTPT00273
積算単価			積算単価		EP001
A=2 水抜きパイプ無し			B=3 ブロック積(空積) 控長75cm		

# 施工単価表

胴込・裏込コンクリート

SPK19040051

単第0 -0026 表

大型ブロック

18-8-40BB

1

m3 当り

機械構成比: 4.56%

労務構成比:

14.81%

材料構成比:

80.63%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

18,408.00000

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
<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	4.56%		ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ型]25t吊		KTPC00014 KTPT00014
普通作業員	7.68%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	6.30%		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)	80.63%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003
積算単価			積算単価		E9999
A=2 D=1 大型ブロック -			B=2 18-8-40BB		

# 施工単価表

胴込・裏込材(砕石)

SPK19040052

単第0 -0027 表

大型ブロック

RC-40

1

m3 当り

機械構成比: 8.16%

労務構成比:

48.32%

材料構成比: 43.52%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

3,279.00000

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 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	8.16%		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	24.67%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	14.15%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	8.34%		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	40.98%		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	2.54%		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 大型ブロック			B=1 RC-40		





# 施工単価表

天端コンクリート

SPK19040057

単第0 -0029 表

18-8-40BB

一般養生

1

m3 当り

機械構成比: 3.30%

労務構成比:

66.35%

材料構成比: 30.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

48,568.00000

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 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	3.30%		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	21.75%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	15.55%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	11.95%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	6.20%		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)	28.91%		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	1.44%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		E9999







# 施工単価表

洞込・裏込材(碎石)

SPK19040052

単第0 -0032 表

間知・平・連節・緑化ブロック

RC-40

1

m3 当り

機械構成比: 10.63% 労務構成比:

64.69%

材料構成比: 24.68%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

6,291.60000

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
<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	10.63%		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
普通作業員	38.55%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	14.74%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	10.87%		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	21.36%		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	3.32%		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 間知・平・連節・緑化ブロック			B=1 RC-40		







# 施工単価表

頁0 -0072

コンクリート

SPK19040150

単第0 -0035 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: 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:

26,831.00000

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 -0036 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:

8,254.40000

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

型枠

SPK19040152

単第0 -0037 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:

11,226.00000

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	35.12%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	17.99%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	6.68%		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

目地板  
 瀝青纖維質目地板 t=10mm

SPK19040120

単第0 -0038 表

1  
 標準単価： m2 当り  
 1,894.00000

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%

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	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
目地板 瀝青纖維質板 厚10mm	62.70%		瀝青纖維質目地板 厚さ10mm		TTPC00199 TTPT00199
積算単価			積算単価		EP001
A=1 瀝青纖維質目地板 t=10mm					

















# 施工単価表

基礎砕石

SPK19040039

単第0 -0047 表

砕石の厚さ12.5cmを超え17.5cm以下

RC-40

1

m2 当り

機械構成比: 4.45% 労務構成比: 71.67%

材料構成比: 23.88%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,014.30000

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
<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	4.42%		バックホウ クローラ型 山積0.8m3(平積0.6m3)		KTPC00018 KTPT00018
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	37.31%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	16.24%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	9.23%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	8.40%		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	21.29%		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	2.58%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013





# 施工単価表

石積(張)

SPK19040062

単第0 -0049 表

積工

練石 雑割石

1

m2 当り

機械構成比: 7.39%

労務構成比: 89.77%

材料構成比: 2.84%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

11,499.00000

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
<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	7.39%		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	47.45%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	21.81%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
石工	16.31%		石工		RTPC00017 RTPT00017
土木一般世話役	4.20%		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	2.84%		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 積工 C=2 雑割石			B=1 練石		

# 施工単価表

洞込・裏込コンクリート\_石積(張)

SPK19040064

単第0 -0050 表

積工

18-8-40BB

1

m3 当り

機械構成比: 2.56% 労務構成比:

32.64%

材料構成比: 64.80%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

24,096.00000

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	2.56%		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	12.57%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	11.55%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	7.56%		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)	63.82%		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	0.98%		軽油1.2号パトロール給油		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

構造物とりこわし工(無筋構造物)

SDT00031

単第0 -0053 表

頁0 -0093

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_無筋構造物【手間のみ】 機械施工 時間的制約なし	1.000	m3			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=1 昼間施工 C=1 -			B=1 機械施工 D=1 時間的制約なし		

1 m3 当り

# 施工単価表

構造物とりこわし工(鉄筋構造物)

SDT00033

単第0 -0054 表

頁0 -0094

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_鉄筋構造物【手間のみ】 機械施工 時間的制約なし	1.000	m3			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=1 昼間施工 C=1 -			B=1 機械施工 D=1 時間的制約なし		

1 m3 当り

# 施工単価表

舗装版切断

SPK19040309

単第0 -0055 表

アスファルト舗装版

アスファルト舗装版厚15cm以下

1

m 当り

機械構成比: 6.42%

労務構成比:

53.37%

材料構成比: 40.21%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

547.25000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
コンクリートカッタ バキューム式・湿式 切削深20cm級ブレード径56cm	4.34%		コンクリートカッタ バキューム式・湿式 切削深20cm級ブレード径56cm		MTPC00056 MTPT00056
その他(機械)			その他(機械)		EK009
特殊作業員	18.48%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	9.59%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
普通作業員	8.00%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
その他(労務)			その他(労務)		ER009
コンクリートカッタブレード 自走式切断機用 径56cm(22インチ)	37.36%		コンクリートカッタブレード 自走式切断機用 径56cm(22インチ)		TTPC00015 TTPT00015
ガソリン,レギュラー スタンド渡し,スタンド給油	1.93%		ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014 TTPT00014
その他(材料)			その他(材料)		EZ009



# 施工単価表

舗装版破碎

SPK19040308

単第0 -0056 表

アスファルト舗装版

障害無し 舗装版厚15cm以下

1

m2 当り

機械構成比: 10.10%

労務構成比:

81.87%

材料構成比:

8.03%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

160.90000

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
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.45m3(平積0.35) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	10.10%		バックホウ [クローラ型・排ガス対策型(第2次)] 山積0.45m3(平積0.35m3)		KTPC00004 KTPT00004
土木一般世話役	29.50%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	27.77%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	24.60%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	8.03%		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 C=1 F=1	アスファルト舗装版 騒音振動対策不要 積込作業有り		B=1 D=1	障害無し 舗装版厚15cm以下	

# 施工単価表

殻運搬

SPK19040148

単第0 -0057 表

Co(無筋・鉄筋)構造物とりこわし 機械積込

DID区間無し 運搬距離11.5km以下(9.5km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:

2,088.50000

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] 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 C=1 E=1	Co(無筋・鉄筋)構造物とりこわし DID区間無し 全ての費用		B=1 D=53	機械積込 運搬距離11.5km以下(9.5km超)	

# 施工単価表

殻運搬

SPK19040148

単第0 -0058 表

舗装版破碎 機械積込(騒音対策不要,舗装版

DID区間無し 運搬距離11.5km以下(6.5km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:

3,166.50000

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=2 舗装版破碎 C=1 DID区間無し E=1 全ての費用			B=4 機械積込(騒音対策不要,舗装版厚15cm以下) D=40 運搬距離11.5km以下(6.5km超)		

# 施工単価表

鋼矢板圧入(50<Nmax 600)  
250<Nmax 375 3型

S1050020  
圧入長(m) 9以下(6超)

単第0 -0059 表

10 枚 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	1.563	人			
特殊作業員	1.563	人			
とび工	3.125	人			
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 硬質地盤専用圧入機 普通鋼矢板用 800kN 排出ガス対策型2次基準	1.563	日			単第0-0060 表 10/6.4
機-18_ラフテレーンクレーン運転 50~51t吊 排出ガス対策型1次基準	1.563	日			単第0-0061 表 10/6.4
諸雑費	16	%			#09
<b>*** 合計 ***</b>	<b>10</b>	<b>枚</b>			
<b>*** 単位当たり ***</b>	<b>1</b>	<b>枚</b>			
A=4 C=2 250<Nmax 375 圧入長(m)_9以下(6超)			B=2 3型		





# 施工単価表

鋼矢板引抜き  
陸上施工 3型

S0454  
引抜長(m) 9以下(6超)

単第0 -0062 表

10

枚 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	0.208	人			
特殊作業員	0.208	人			
とび工	0.417	人			
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 圧入力 981~1,471kN 排出ガス対策型1次基準	0.208	日			単第0-0063 表 10/48
機-18_ラフテレーンクレーン運転 25t吊 排出ガス対策型2次基準	0.208	日			単第0-0064 表 10/48
諸雑費	0.2	%			#09
*** 合計 ***	10	枚			
*** 単位当たり ***	1	枚			
A=1 陸上施工 C=2 引抜長(m)_9以下(6超)			B=2 3型		





# 施工単価表

油圧式杭圧入引抜機据付・解体  
圧入 (50 < Nmax 600)

S0458

単第0 -0065 表

1

回 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	1.100	人			
特殊作業員	1.100	人			
とび工	2.190	人			
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 硬質地盤専用圧入機 普通鋼矢板用 800kN 排出ガス対策型2次基準	0.590	日			単第0-0060 表
機-18_ラフテレーンクレーン運転 50~51t吊 排出ガス対策型1次基準	0.900	日			単第0-0061 表
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	回			
A=3 C=1	圧入 (50 < Nmax 600) 陸上施工		B=2	型	

# 施工単価表

油圧式杭圧入引抜機据付・解体  
引抜き

S0458

単第0 -0066 表

1

回 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	0.190	人			
特殊作業員	0.190	人			
とび工	0.390	人			
機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 圧入力 981~1,471kN 排出ガス対策型1次基準	0.130	日			単第0-0063 表
機-18_ラフテレーンクレーン運転 25t吊 排出ガス対策型2次基準	0.190	日			単第0-0064 表
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	回			
A=4 引抜き C=1 陸上施工			B=2 型		



# 施工単価表

切梁・腹起し設置,撤去  
設置

SHD10019

単第0 -0068 表

頁0 -0109

10

t 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	1.700	人			
とび工	3.200	人			
溶接工	1.700	人			
普通作業員	1.700	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	1.700	日			
諸雑費	4	%			#09
<b>*** 合計 ***</b>	<b>10</b>	<b>t</b>			
<b>*** 単位当たり ***</b>	<b>1</b>	<b>t</b>			
A=1 設置 C=1 -			B=1 - D=1 ラフテレーンクレーン25t吊		

# 施工単価表

切梁・腹起し設置,撤去  
撤去

SHD10019

単第0 -0069 表

10

t 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	1.000	人			
とび工	1.900	人			
溶接工	1.000	人			
普通作業員	1.000	人			
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊,オペレータ付 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	1.000	日			
諸雑費	6	%			#09
*** 合計 ***	10	t			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=2 撤去 C=1 -			B=1 - D=1 ラフテレーンクレーン25t吊		

# 施工単価表

山留材質料

SHD10013

単第0 -0070 表

頁0 -0111

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
(賃料)鋼製山留材 H-350, 150kg/m 180日(6か月)以内	1.000	t			
修理費及び損耗費 (山留主部材) 250~400型	1.000	t			
(賃料)鋼製山留材 部品 180日(6か月)以内	0.220	t・日			
(賃料)鋼製山留材 部品 整備費	0.220	t			
(賃料)鋼製山留材 部品 不足弁償金(中古)	0.040	t			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 山留材質料 C=1 - E=2 修理費及び損耗費:副部材(A) G=94 賃料期間(日)			B=3 鋼製山留材 H-350, 150kg/m D=2 修理費及び損耗費:主部材 F=2 修理費及び損耗費:副部材(B)		

# 施工単価表

山留材質料

SHD10013

単第0 -0071 表

頁0 -0112

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
(賃料)鋼製山留材 H-300, 100kg/m 180日(6か月)以内	1.000	t			
修理費及び損耗費 (山留主部材) 250~400型	1.000	t			
(賃料)鋼製山留材 部品 180日(6か月)以内	0.220	t・日			
(賃料)鋼製山留材 部品 整備費	0.220	t			
(賃料)鋼製山留材 部品 不足弁償金(中古)	0.040	t			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 山留材質料 C=1 - E=2 修理費及び損耗費:副部材(A) G=94 賃料期間(日)			B=2 鋼製山留材 H-300, 100kg/m D=2 修理費及び損耗費:主部材 F=2 修理費及び損耗費:副部材(B)		

# 施工単価表

現場発生品・支給品運搬

SPK19040419

単第0 -0072 表

クレーン装置付2t級2t吊

片道運搬距離20.0km以下(14.0km超)

1

回 当り

機械構成比: 13.51%

労務構成比:

81.58%

材料構成比:

4.91%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

12,880.00000

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
トラック クレーン装置付 ベーストラック2t級吊能力2.0t	13.51%		トラック クレーン装置付 ベーストラック2t級吊能力2.0t		MTPC00020 MTPT00020
運転手(特殊)	41.28%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	40.30%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	4.91%		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 C=6 クレーン装置付2t級2t吊 1回当り平均積載質量0.8t超1.1t以下			B=5 片道運搬距離20.0km以下(14.0km超)		

# 施工単価表

山留材質料

SHD10013

単第0 -0073 表

頁0 -0114

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
(賃料)鋼製山留材 H-350, 150kg/m 180日(6か月)以内	1.000	t			
修理費及び損耗費 (山留主部材) 250~400型	1.000	t			
(賃料)鋼製山留材 部品 180日(6か月)以内	0.220	t・日			
(賃料)鋼製山留材 部品 整備費	0.220	t			
(賃料)鋼製山留材 部品 不足弁償金(中古)	0.040	t			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 山留材質料 C=1 - E=2 修理費及び損耗費:副部材(A) G=96 賃料期間(日)			B=3 鋼製山留材 H-350, 150kg/m D=2 修理費及び損耗費:主部材 F=2 修理費及び損耗費:副部材(B)		

# 施工単価表

山留材質料

SHD10013

単第0 -0074 表

頁0 -0115

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
(賃料)鋼製山留材 H-300, 100kg/m 180日(6か月)以内	1.000	t			
修理費及び損耗費 (山留主部材) 250~400型	1.000	t			
(賃料)鋼製山留材 部品 180日(6か月)以内	0.220	t・日			
(賃料)鋼製山留材 部品 整備費	0.220	t			
(賃料)鋼製山留材 部品 不足弁償金(中古)	0.040	t			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 山留材質料 C=1 - E=2 修理費及び損耗費:副部材(A) G=96 賃料期間(日)			B=2 鋼製山留材 H-300, 100kg/m D=2 修理費及び損耗費:主部材 F=2 修理費及び損耗費:副部材(B)		

# 施工単価表

路体(築堤)盛土  
 施工幅員2.5m以上4.0m未満  
 機械構成比: 19.52%

SPK19040004

単第0 -0075 表

1  
 標準単価: m3 当り  
 708.72000

労務構成比: 72.79% 材料構成比: 7.69% 市場単価構成比: 0.00%

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
<賃>バックホウ(クローラ型) 後方超小旋回型 山積0.28m3(平積0.2m3)	10.70%		バックホウ(クローラ型) [後方超小旋回型] 山積0.28m3(平積0.2m3)		KTPC00054 KTPT00054
<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	8.82%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3~4t		KTPC00009 KTPT00009
運転手(特殊)	64.24%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	8.55%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	7.69%		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 施工幅員2.5m以上4.0m未満					

# 施工単価表

大型土のう製作

SHD10007

単第0 -0076 表

頁0 -0117

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.161	人			1*0.161
特殊作業員	0.161	人			1*0.161
普通作業員	0.161	人			1*0.161
1t土のう 丸型, 径110cm × 長108cm	10.000	枚			
機-28_バックホウ運転(賃料) クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次	0.161	日			単第0-0077 表
諸雑費	7	%			#09
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=1 1t土のう(丸型, 径110cm × 長108cm)					







































# 数量計算書

橋梁災害復旧工事（市道大和町棕梨下日向線神田橋 下部工）

神田橋

## 数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	合計	計上数 位	摘要
レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5				
橋梁下部	道路土工							
		残土処理工						
			土砂等運搬	標準 土砂	m3	189.6	190	橋台作業土工
			残土処分	土砂	m3	189.6	190	橋台作業土工
	橋台工 A1							
		作業土工						
			床掘り	土砂 切梁腹起式 障害無し	m3	62.6	60	領域A
			床掘り	土砂 切梁腹起式 障害有り	m3	191.4	190	領域B
			床掘り	土砂 掘削深 $5 < H \leq 20$ 切梁腹起式 障害有り	m3	10.1	10	領域C
			掘削	軟岩 現場制約あり	m3	30.4	30	領域C
			床掘り	岩・玉石 掘削深 $5 < H \leq 20$ 切梁腹起式 障害有り	m3	30.4	30	領域C 積込
			埋戻し	$1 \leq W < 4$	m3	181.5	180	
			掘削補助機械搬入搬出		回	1.0	1	
		橋台躯体工						
			逆T式橋台	$50m^3 \leq V < 90m^3$ $5m \leq H < 7m$ 24N	m3	60.8	61	
			鉄筋	SD345 D13	t	0.564	0.56	
			鉄筋	SD345 D16~D25	t	1.477	1.48	
			円形型枠	円形紙管150×3.5	m	5.8	6	アンカー孔箱抜
	橋台工 A2							
		作業土工						
			床掘り	土砂 切梁腹起式 障害無し	m3	57.0	60	領域A
			床掘り	土砂 切梁腹起式 障害有り	m3	193.2	190	領域B
			床掘り	土砂 掘削深 $5 < H \leq 20$ 切梁腹起式 障害有り	m3	4.6	5	領域C
			掘削	軟岩 現場制約あり	m3	32.2	30	領域C
			床掘り	岩・玉石 掘削深 $5 < H \leq 20$ 切梁腹起式 障害有り	m3	32.2	30	領域C 積込
			埋戻し	$1 \leq W < 4$	m3	171.2	170	
			掘削補助機械搬入搬出		回	1.0	1	
		橋台躯体工						
			逆T式橋台	$50m^3 \leq V < 90m^3$ $5m \leq H < 7m$ 24N	m3	61.5	62	
			鉄筋	SD345 D13	t	0.557	0.56	
			鉄筋	SD345 D16~D25	t	1.499	1.50	
			円形型枠	円形紙管150×3.5	m	5.8	6	アンカー孔箱抜
	河川土工							
		掘削工						
			掘削	土砂	m3	678.7	680	
		盛土工						
			路体(築堤)盛土	積込	m3	18.7	20	
		法面整形工						
			法面整形(盛土部)	盛土部 締固なし	m2	228.1	230	
		残土処理工						

## 数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	合計	計上数 位	摘要
レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5				
			土砂等運搬	標準 土砂	m3	824.4	820	
			処分費	土砂	m3	824.4	820	
	法覆護岸工							
		作業土工						
			床掘り	土砂 標準	m3	431.2	430	
			埋戻し	土砂 積込	m3	210.7	210	
			基面整正		m2	33.7	34	
		Coブロック工						
			コンクリートブロック基礎	18N	m	26.1	26	1号ブロック基礎
			コンクリートブロック基礎	18N	m	12.6	13	2号ブロック基礎
			大型ブロック積	大型ブロック積 控750 水抜きパイプ無し	m2	168.5	169	
				胴込・裏込コンクリート 18N	m3	61.3	61	中詰Co
			胴込・裏込コンクリート	18N	m3	14.3	14	胴込Co
			胴込・裏込材	RC-40	m3	104.0	104	
			天端コンクリート	18N	m	16.5	17	1号天端Co
			天端コンクリート	18N	m	9.0	9	2号天端Co
			コンクリートブロック積	控350 粗面	m2	62.8	63	
			胴込・裏込材	RC-40	m3	34.1	34	
			天端コンクリート	18N	m	12.6	13	3号天端Co
			小口止工	1号小口止工	箇所	1.0	1	H=6.77
				2号小口止工	箇所	1.0	1	H=6.76
				3号小口止工	箇所	1.0	1	H=6.68
				4号小口止工	箇所	1.0	1	H=4.87
				5号小口止工	箇所	1.0	1	H=5.04
				6号小口止工	箇所	1.0	1	H=6.84
				7号小口止工	箇所	1.0	1	H=6.76
				8号小口止工	箇所	1.0	1	H=5.71
		張コンクリート						
			張コンクリート	18N	m2	20.3	20	
		平張コンクリート						
			平張コンクリート	18N W=0.49・t=0.20	m	12.6	13	
		すりつけ工						
			すりつけ工(練石積)	石積	m2	23.0	23	
				胴込・裏込コンクリート	m3	2.7	3	
			すりつけ工(ブロック積)	コンクリートブロック積 裏コンなし	m2	19.6	20	
	構造物撤去工							
		防護柵撤去工						
			防護柵撤去(ガードレール)	土中建込	m	5.0	5	
		構造物取壊し工						
			コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m3	14.4	14	護岸
			コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物	m3	2.2	2	A2側既設橋台

数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	規格	単位	合計	計上数 位	摘要
レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5				
			舗装版切断	As舗装版 t=15cm以下	m	23.3	23	
			舗装版破碎	As舗装版 t=10cm以下	m2	86.2	86	
		運搬処理工						
			殻運搬	Co殻 無筋構造物	m3	14.4	14	
			殻運搬	Co殻 鉄筋構造物	m3	2.2	2	
			殻運搬	As殻	m3	4.3	4	86.2*0.05
			殻処分	Co殻 無筋構造物	t	33.8	34	14.4*2.35
			殻処分	Co殻 鉄筋構造物	t	5.5	6	2.2*2.50
			殻処分	As殻	t	10.1	10	4.3*2.35
	仮設工							
		土留・仮締切工						
			鋼矢板 III型	鋼矢板圧入	枚	150.0	150	
				鋼矢板引抜	枚	150.0	150	
				圧入引抜機据付・解体(圧入)	回	2.0	2	
				圧入引抜機据付・解体(引抜)	回	2.0	2	
				鋼矢板賃料	t	43.32	43.3	A2(A1転用) 出水期間含む
			切梁・腹起し A1					
				切梁・腹起し設置	t	12.46	12.5	
				切梁・腹起し撤去	t	12.46	12.5	
				山留材賃料	t	8.16	8.2	H-350 出水期間除く
				山留材賃料	t	1.73	1.7	H-300 出水期間除く
				現場発生品・支給品運搬	回	1.0	1	スクラップ A1・A2 副部材B
				鉄屑(ヘビ-H1)	t	0.80	0.8	スクラップ
			切梁・腹起し A2					
				切梁・腹起し設置	t	12.86	12.9	
				切梁・腹起し撤去	t	12.86	12.9	
				山留材賃料	t	8.40	8.4	H-350 出水期間除く
				山留材賃料	t	1.81	1.8	H-300 出水期間除く
		仮盛土 A1						
			路体(築堤)盛土	2.5m≦W<4.0m	m3	227.7	230	
			土砂等運搬	購入土	m3	130.4	130	
				購入土	m3	156.3	160	
			掘削	土砂	m3	227.7	230	盛土撤去
			土砂等運搬	標準 土砂	m3	227.7	230	処分
				処分費	m3	227.7	230	
			土のう	土のう製作	袋	74.0	74	
				土砂等運搬	m3	60.0	60	購入土
				購入土	m3	70.0	70	土のう
				大型土のう設置	袋	98.0	98	
				大型土のう撤去	袋	98.0	98	
				土砂等運搬	m3	81.7	80	土のう処分



## 1. 橋台工-橋台躯体工

### 1-1 橋台本体数量総括表

種 別		規 格	単 位	A 1 橋台	A 2 橋台	合 計	備 考
コンクリート		$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	60.8	61.4	122.2	
型 枠		一般型枠 $H \leq 30.0\text{m}$	$\text{m}^2$	91.6	89.2	180.8	
均しコンクリート		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=100$	$\text{m}^2$	24.1	27.3	51.4	
			$\text{m}^3$	2.4	2.7	5.1	
均しコンクリート型枠		均しコンクリート	$\text{m}^2$	2.1	2.2	4.3	
アンカー孔箱抜き		円筒 $\phi 150$	m	5.8	5.8	11.6	
鉄筋質量	D16以上D25以下	SD345	kg	1477	1499	2976	
	D13			564	557	1121	
	計			2041	2056	4097	
足 場 工		手摺先行型枠組 $H \leq 30.0\text{m}$	$\text{掛m}^2$	118.0	113.0	231.0	

1-2-1 A1橋台本体数量

A1橋台

数量集計表

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
コン ク リ ー ト	底 版	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	22.04	
	た て 壁			35.13	
	パラペット			3.02	
	台 座			0.62	
	計			60.81	
型 枠	底 版	一般型枠 $H \leq 30.0\text{m}$	$\text{m}^2$	19.70	
	た て 壁			58.11	
	パラペット			13.22	
	台 座			0.57	
	計			91.60	
均しコンクリート		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=100$	$\text{m}^2$	24.05	
			$\text{m}^3$	2.41	
均しコンクリート型枠		均しコンクリート	$\text{m}^2$	2.05	
アンカー孔箱抜き		円筒 $\phi 150$	m	5.76	
鉄 筋 質 量	D16以上D25以下	SD345	kg	1477	
	D13			564	
	計			2041	
足 場 工		手摺先行型枠組 $H \leq 30.0\text{m}$	掛 $\text{m}^2$	117.96	

1-2-2 ◇A 1 橋台数量計算

1. コンクリート ( $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ )

1-1. 底版

$$V1 = 6.296 \times 3.500 \times 1.000 = 22.04 \text{ m}^3$$

1-2. たて壁

$$\begin{aligned} \text{(前面) a 1=} & 3.700 \times 6.296 = 23.295 \text{ m}^2 \\ \text{(パラペット前面)} & \end{aligned}$$

$$a 2 = 3.730 \times 6.296 = 23.484 \text{ m}^2$$

$$\text{(背面) a 3=} 3.730 \times 6.296 = 23.484 \text{ m}^2$$

$$v 1 = 1/2 \times (23.295 \text{ m}^2 + 23.484 \text{ m}^2) \times 1.000 = 23.39 \text{ m}^3$$

$$v 2 = 1/2 \times (23.484 \text{ m}^2 + 23.484 \text{ m}^2) \times 0.500 = 11.74 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V2 = 35.13 \text{ m}^3$$

1-3. パラペット

$$\text{(前面) a 1=} 1/2 \times (1.049 + 1.046) \times 0.609 = 0.638 \text{ m}^2$$

$$a 2 = 1/2 \times (1.046 + 1.070) \times 2.539 = 2.686 \text{ m}^2$$

$$a 3 = 1/2 \times (1.070 + 1.019) \times 2.539 = 2.652 \text{ m}^2$$

$$a 4 = 1/2 \times (1.019 + 1.016) \times 0.609 = 0.620 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A1 = 6.596 \text{ m}^2$$

$$\text{(背面) a 5=} 1/2 \times (1.034 + 1.031) \times 0.609 = 0.629 \text{ m}^2$$

$$a 6 = 1/2 \times (1.031 + 1.055) \times 2.539 = 2.648 \text{ m}^2$$

$$a 7 = 1/2 \times (1.055 + 1.004) \times 2.539 = 2.614 \text{ m}^2$$

$$a 8 = 1/2 \times (1.004 + 1.001) \times 0.609 = 0.611 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A2 = 6.502 \text{ m}^2$$

$$\begin{aligned} v 1 = & 1/2 \times (6.596 \text{ m}^2 + 6.502 \text{ m}^2) \times 0.500 = 3.27 \text{ m}^3 \\ \text{(伸縮後打ち部控除)} & \end{aligned}$$

$$v 2 = (-) 2.539 \times 0.500 \times 0.100 \times 2 = (-) 0.25 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V3 = 3.02 \text{ m}^3$$

1-4. 台座

$$v 1 = 0.900 \times 1.030 \times 0.173 \times 4 = 0.64 \text{ m}^3$$

$$v 2 = (-) 1/2 \times 0.515 \times 0.091 \times 0.173 \times 4 = (-) 0.02 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V4 = 0.62 \text{ m}^3$$

1-5. コンクリート合計

$$V = 22.04 \text{ m}^3 + 35.13 \text{ m}^3 + 3.02 \text{ m}^3 + 0.62 \text{ m}^3 = 60.81 \text{ m}^3$$

2. 型枠（一般型枠・H≦30.0m）

2-1. 底版

$$A1 = ( 6.296 + 3.500 \times 1/\sin 80^\circ ) \times 2 \times 1.000 = 19.70 \text{ m}^2$$

2-2. たて壁

$$\text{(前面) a 1} = \text{(コンクリートの項より)} = 23.30 \text{ m}^2$$

$$\text{(背面) a 2} = \text{(コンクリートの項より)} = 23.48 \text{ m}^2$$

$$\text{(妻部) a 3} = 3.730 \times 0.500 \times 1/\sin 80^\circ \times 2 = 3.79 \text{ m}^2$$

$$a 4 = 1/2 \times ( 3.700 + 3.730 ) \times 1.000 \times 1/\sin 80^\circ \times 2 = 7.54 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A2 = 58.11 \text{ m}^2$$

2-3. パラペット

$$\text{(前面) a 1} = \text{(コンクリートの項より)} = 6.60 \text{ m}^2$$

$$\text{(背面) a 2} = \text{(コンクリートの項より)} = 6.50 \text{ m}^2$$

$$\text{(妻部) a 3} = 1/2 \times ( 1.049 + 1.034 ) \times 0.500 \times 1/\sin 80^\circ = 0.53 \text{ m}^2$$

$$a 4 = 1/2 \times ( 1.016 + 1.001 ) \times 0.500 \times 1/\sin 80^\circ = 0.51 \text{ m}^2$$

(伸縮後打ち部)

$$a 5 = 0.100 \times 0.500 \times 1/\sin 80^\circ \times 2 = 0.10 \text{ m}^2$$

(伸縮後打ち部控除)

$$a 6 = (-) 2.539 \times 0.100 \times 4 = (-) 1.02 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A3 = 13.22 \text{ m}^2$$

2-4. 台座

$$a 1 = 1/2 \times ( 0.184 + 0.189 ) \times 1.030 = 0.19 \text{ m}^2$$

$$a 2 = 1/2 \times ( 0.189 + 0.162 ) \times 0.900 = 0.16 \text{ m}^2$$

$$a 3 = 1/2 \times ( 0.162 + 0.160 ) \times 0.515 = 0.08 \text{ m}^2$$

$$a 4 = 1/2 \times ( 0.160 + 0.184 ) \times 0.809 = 0.14 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A4 = 0.57 \text{ m}^2$$

2-5. 型枠合計

$$A = 19.70 \text{ m}^2 + 58.11 \text{ m}^2 + 13.22 \text{ m}^2 + 0.57 \text{ m}^2 = 91.60 \text{ m}^2$$

3. 均しコンクリート ( $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2 \cdot t=100$ )

$$A = 6.500 \times 3.700 = 24.05 \text{ m}^2$$

$$V = 24.05 \text{ m}^2 \times 0.100 = 2.41 \text{ m}^3$$

4. 均しコンクリート型枠

$$A = ( 6.500 + 3.700 \times 1/\sin 80^\circ ) \times 0.100 \times 2 = 2.05 \text{ m}^2$$

5. アンカー孔箱抜き (円筒  $\phi 150$ )

$$L1 = 0.390 - 0.030 = 0.360 \text{ m}$$

$$N1 = 4 \text{ 本} \times 4 = 16 \text{ 本}$$

$$\Sigma L1 = 0.360 \text{ m} \times 16 \text{ 本} = 5.76 \text{ m}$$

6. 鉄筋質量 (SD345)

D 1 6	—	1477	kg
-------	---	------	----

D 1 3	—	564	kg
-------	---	-----	----

---

$\Sigma w$	=	2041	kg
------------	---	------	----

D 1 6 以上 D 2 5 以下		1477	kg
-------------------	--	------	----

D 1 3		564	kg
-------	--	-----	----

7. 足場工 (手摺先行型枠組・ $H \leq 30\text{m}$ )

$$A = ( 3.757 + 8.530 ) \times 2 \times 4.800 = 117.96 \text{ 掛m}^2$$

1-3-1 A2橋台本体数量

3-1. A 2 橋台

数量集計表

種 別		規 格	単 位	数 量	備 考
コン ク リ ー ト	底 版	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	25.18	
	た て 壁			31.83	
	パラペット			3.75	
	台 座			0.66	
	計			61.42	
型 枠	底 版	一般型枠 $H \leq 30.0\text{m}$	$\text{m}^2$	20.72	
	た て 壁			52.63	
	パラペット			15.26	
	台 座			0.61	
	計			89.22	
均しコンクリート		$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=100$	$\text{m}^2$	27.30	
			$\text{m}^3$	2.73	
均しコンクリート型枠		均しコンクリート	$\text{m}^2$	2.15	
アンカー孔箱抜き		円筒 $\phi 150$	m	5.76	
鉄 筋 質 量	D16以上D25以下	SD345	kg	1499	
	D13			557	
	計			2056	
足 場 工		手摺先行型枠組 $H \leq 30.0\text{m}$	掛 $\text{m}^2$	113.04	

1-3-2 ◇A 2 橋台数量計算

1. コンクリート ( $\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$ )

1-1. 底版

$$V1 = 6.296 \times 4.000 \times 1.000 = 25.18 \text{ m}^3$$

1-2. たて壁

$$\text{(前面) a 1 = } 3.350 \times 6.296 = 21.092 \text{ m}^2$$

$$\text{(パラペット前面) a 2 = } 3.380 \times 6.296 = 21.280 \text{ m}^2$$

$$\text{(背面) a 3 = } 3.380 \times 6.296 = 21.280 \text{ m}^2$$

$$v 1 = 1/2 \times (21.092 \text{ m}^2 + 21.280 \text{ m}^2) \times 1.000 = 21.19 \text{ m}^3$$

$$v 2 = 1/2 \times (21.280 \text{ m}^2 + 21.280 \text{ m}^2) \times 0.500 = 10.64 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V2 = 31.83 \text{ m}^3$$

1-3. パラペット

$$\text{(前面) a 1 = } 1/2 \times (1.199 + 1.196) \times 0.609 = 0.729 \text{ m}^2$$

$$a 2 = 1/2 \times (1.196 + 1.220) \times 2.539 = 3.067 \text{ m}^2$$

$$a 3 = 1/2 \times (1.220 + 1.169) \times 2.539 = 3.033 \text{ m}^2$$

$$a 4 = 1/2 \times (1.169 + 1.166) \times 0.609 = 0.711 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A1 = 7.540 \text{ m}^2$$

$$\text{(背面) a 5 = } 1/2 \times (1.184 + 1.181) \times 0.609 = 0.720 \text{ m}^2$$

$$a 6 = 1/2 \times (1.181 + 1.205) \times 2.539 = 3.029 \text{ m}^2$$

$$a 7 = 1/2 \times (1.205 + 1.154) \times 2.539 = 2.995 \text{ m}^2$$

$$a 8 = 1/2 \times (1.154 + 1.151) \times 0.609 = 0.702 \text{ m}^2$$

---


$$\Sigma A2 = 7.446 \text{ m}^2$$

$$V3 = 1/2 \times (7.540 \text{ m}^2 + 7.446 \text{ m}^2) \times 0.500 = 3.75 \text{ m}^3$$

1-4. 台座

$$v 1 = 0.900 \times 1.030 \times 0.183 \times 4 = 0.68 \text{ m}^3$$

$$v 2 = (-) 1/2 \times 0.515 \times 0.091 \times 0.183 \times 4 = (-) 0.02 \text{ m}^3$$

---


$$\Sigma V4 = 0.66 \text{ m}^3$$

1-5. コンクリート合計

$$V = 25.18 \text{ m}^3 + 31.83 \text{ m}^3 + 3.75 \text{ m}^3 + 0.66 \text{ m}^3 = 61.42 \text{ m}^3$$

2. 型枠（一般型枠・H≦30.0m）

2-1. 底版

$$A1 = ( 6.296 + 4.000 \times 1/\sin 80^\circ ) \times 2 \times 1.000 = 20.72 \text{ m}^2$$

2-2. たて壁

(前面) a 1 = (コンクリートの項より) = 21.09 m<sup>2</sup>

(背面) a 2 = (コンクリートの項より) = 21.28 m<sup>2</sup>

(妻部) a 3 = 3.380 × 0.500 × 1/sin80° × 2 = 3.43 m<sup>2</sup>

a 4 = 1/2 × ( 3.380 + 3.350 ) × 1.000 × 1/sin80° × 2 = 6.83 m<sup>2</sup>

---


$$\Sigma A2 = 52.63 \text{ m}^2$$

2-3. パラペット

(前面) a 1 = (コンクリートの項より) = 7.54 m<sup>2</sup>

(背面) a 2 = (コンクリートの項より) = 7.45 m<sup>2</sup>

(妻部) a 3 = 1/2 × ( 1.199 + 1.184 ) × 0.500 × 1/sin80° = 0.60 m<sup>2</sup>

a 4 = 1/2 × ( 1.166 + 1.151 ) × 0.500 × 1/sin80° = 0.59 m<sup>2</sup>  
 (伸縮後打ち部)

a 5 = 0.100 × 0.500 × 1/sin80° × 2 = 0.10 m<sup>2</sup>

(伸縮後打ち部控除)  
 a 6 = (-) 2.539 × 0.100 × 4 = (-) 1.02 m<sup>2</sup>

---


$$\Sigma A3 = 15.26 \text{ m}^2$$

2-4. 台座

a 1 = 1/2 × ( 0.194 + 0.199 ) × 1.030 = 0.20 m<sup>2</sup>

a 2 = 1/2 × ( 0.199 + 0.172 ) × 0.900 = 0.17 m<sup>2</sup>

a 3 = 1/2 × ( 0.172 + 0.170 ) × 0.515 = 0.09 m<sup>2</sup>

a 4 = 1/2 × ( 0.170 + 0.194 ) × 0.809 = 0.15 m<sup>2</sup>

---


$$\Sigma A4 = 0.61 \text{ m}^2$$

2-5. 型枠合計

$$A = 20.72 \text{ m}^2 + 52.63 \text{ m}^2 + 15.26 \text{ m}^2 + 0.61 \text{ m}^2 = 89.22 \text{ m}^2$$

3. 均しコンクリート ( $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2 \cdot t=100$ )

$$A = 6.500 \times 4.200 = 27.30 \text{ m}^2$$

$$V = 27.30 \text{ m}^2 \times 0.100 = 2.73 \text{ m}^3$$

4. 均しコンクリート型枠

$$A = ( 6.500 + 4.200 \times 1/\sin 80^\circ ) \times 0.100 \times 2 = 2.15 \text{ m}^2$$

5. アンカー孔箱抜き (円筒  $\phi 150$ )

$$L1 = 0.390 - 0.030 = 0.360 \text{ m}$$

$$N1 = 4 \text{ 本} \times 4 = 16 \text{ 本}$$

$$\Sigma L1 = 0.360 \text{ m} \times 16 \text{ 本} = 5.76 \text{ m}$$

6. 鉄筋質量 (SD345)

D 1 6	—	1499	kg
-------	---	------	----

D 1 3	—	557	kg
-------	---	-----	----

---

$\Sigma w$	=	2056	kg
------------	---	------	----

D 1 6 以上 D 2 5 以下		1499	kg
-------------------	--	------	----

D 1 3		557	kg
-------	--	-----	----

7. 足場工 (手摺先行型枠組・ $H \leq 30\text{m}$ )

$$A = ( 3.757 + 8.530 ) \times 2 \times 4.600 = 113.04 \text{ 掛m}^2$$

## 2. 橋台工-土工

## 2-1 本体土工数量総括表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量			備 考
				A 1 橋 台	A 2 橋 台	合 計	
床 掘	領域A	土砂	m <sup>3</sup>	62.6	57.0	119.6	
	領域B	土砂	m <sup>3</sup>	191.4	193.2	384.6	
	領域C	土砂	m <sup>3</sup>	10.1	4.6	14.7	
	領域C	軟岩 I	m <sup>3</sup>	30.4	32.2	62.6	
埋 戻	最大埋戻幅 1m以上4m未満	流用土	m <sup>3</sup>	181.5	171.2	352.7	

## A1橋台

## 2-2-1 土工数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
床 掘	領域A	土砂	m <sup>3</sup>	62.6	
	領域B	土砂	m <sup>3</sup>	191.4	
	領域C	土砂	m <sup>3</sup>	10.1	
	領域C	軟岩 I	m <sup>3</sup>	30.4	
埋 戻	最大埋戻幅 1m以上4m未満	流用土	m <sup>3</sup>	181.5	



2-2-3

A1橋台 土工					数量計算			摘要
測 点	距離	床堀(土砂)(領域A)			床堀(土砂)(領域B)			
		断面	平均	立積	断面	平均	立積	
		6.8	—	—	20.8	—	—	
	9.200	6.8	6.80	62.6	20.8	20.80	191.4	
合 計				62.6			191.4	

2-2-4

A1橋台 土工				数量計算				
測 点	距 離	床堀(土砂)(領域C)			床堀(軟岩I)(領域C)			摘 要
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	
		1.1	—	—	3.3	—	—	
	9.200	1.1	1.10	10.1	3.3	3.30	30.4	
合 計				10.1			30.4	

2-2-5

A1橋台 土工					数量計算			摘要
測点	距離	埋戻し			断面	平均	立積	
		断面	平均	立積				
		25.0	—	—				
	1.452	25.0	25.00	36.3				
		17.3	—	—				
	6.296	17.3	17.30	108.9				
		25.0	—	—				
	1.452	25.0	25.00	36.3				
合計				181.5			0.0	

## A 2 橋台

## 2-3-1 土工数量集計表

種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	備 考
床 掘	領域A	土 砂	m <sup>3</sup>	57.0	
	領域B	土 砂	m <sup>3</sup>	193.2	
	領域C	土 砂	m <sup>3</sup>	4.6	
	領域C	軟岩 I	m <sup>3</sup>	32.2	
埋 戻	最大埋戻幅 1m以上4m未満	流用土	m <sup>3</sup>	171.2	

名称	規格	算定式	数量
床掘	土砂		
	領域A	別途計算より =	57.0 m <sup>3</sup>
	領域B	別途計算より =	193.2 m <sup>3</sup>
	領域C	別途計算より =	4.6 m <sup>3</sup>
	合計	=	254.8 m <sup>3</sup>
	軟岩 I		
	領域C	別途計算より =	32.2 m <sup>3</sup>
埋戻	最大埋戻幅 1m以上4m未満	別途計算より =	171.2 m <sup>3</sup>
盛土		別途計算より =	232.0 m <sup>3</sup>
大型土のう 設置・撤去	大型土のう	$1/2 \times (0 \text{ 袋} + 5 \text{ 袋}) \times 8 \text{ 列}$ $+ 5 \text{ 袋} \times 9 \text{ 列}$ $+ 1/2 \times (5 \text{ 袋} + 0 \text{ 袋}) \times 10 \text{ 列} =$	90 袋
残土	土砂	$254.8 - 171.2 \div 0.90 =$	64.6 m <sup>3</sup>
	軟岩	=	32.2 m <sup>3</sup>
不足土	購入土	=	232.0 m <sup>3</sup>
基面整正		$4.20 \times 6.50 =$	27.3 m <sup>2</sup>

2-3-3

A 2 橋台 土工					数量計算			
測 点	距 離	床掘(土砂)(領域A)			床掘(土砂)(領域B)			摘 要
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	
		6.2	—	—	21.0	—	—	
	9.200	6.2	6.20	57.0	21.0	21.00	193.2	
合 計				57.0			193.2	

2-3-4

A 2 橋台 土工								数量計算
測 点	距 離	床堀(土砂)(領域C)			床堀(軟岩I)(領域C)			摘 要
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	
		0.5	—	—	3.5	—	—	
	9.200	0.5	0.50	4.6	3.5	3.50	32.2	
合 計				4.6			32.2	

2-3-5

A 2 橋台 土工					数量計算			
測 点	距離	埋戻し			盛土			摘 要
		断面	平均	立積	断面	平均	立積	
		23.6	—	—				
	1.452	23.6	23.60	34.3				
		16.3	—	—				
	6.296	16.3	16.30	102.6				
		23.6	—	—				
	1.452	23.6	23.60	34.3				
					0.0	—	—	
	5.300				16.0	8.00	42.4	
	9.200				16.0	16.00	147.2	
	5.300				0.0	8.00	42.4	
合 計				171.2			232.0	

### 3. 河川土工





### 3-2-2 平均断面体積計算表

種 別：掘削工  
 ブロック：河川土工  
 区 分：  
 細 別：掘削  
 規 格：

測 点	距 離(m)	掘削(土砂)						摘 要
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体 積(m <sup>3</sup> )	断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体 積(m <sup>3</sup> )	
	—							※測点距離による
SECT-25.7		0.0	—	—				
SECT-11.6	14.1	30.2	15.10	212.9				
SECT-4.6	7.0	19.8	25.00	175.0				土留矢板
小 計	21.1			387.9			0.0	
SECT-4.6		20.3	—	—				橋台部
SECT4.6	9.2	20.3	20.30	186.8				
小 計	9.2			186.8			0.0	
SECT4.6		19.8	—	—				土留矢板
SECT9.8	5.2	20.2	20.00	104.0				
小 計	5.2			104.0			0.0	
合 計	35.5			678.7			0.0	



### 3-3-2 平均断面体積計算表

種 別：盛土工  
 ブロック：河川土工  
 区 分：  
 細 別：盛土  
 規 格：

測 点	距 離(m)	盛土(転圧なし)						摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
	—							※測点距離による
SECT-25.7		0.0	—	—				
SECT-11.6	14.1	0.0	0.00	0.0				
SECT-4.6	7.0	1.1	0.55	3.9				土留矢板
小 計	21.1			3.9			0.0	
SECT-4.6		1.1	—	—				橋台部
SECT4.6	9.2	1.1	1.10	10.1				
小 計	9.2			10.1			0.0	
SECT4.6		1.1	—	—				土留矢板
SECT9.8	5.2	0.7	0.90	4.7				
小 計	5.2			4.7			0.0	
合 計	35.5			18.7			0.0	



### 3-4-2 平均法長面積計算表

種 別：法面整形工  
 ブロック：左岸  
 区 分：  
 細 別：法面整形  
 規 格：

測 点	距 離(m)	切土部			盛土部			摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m2)	法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m2)	
	—							※測点距離による
SECT-11.6		6.9	—	—				
SECT-4.6	7.0	6.9	6.90	48.3				土留矢板部
小 計	7.0			48.3			0.0	
SECT-4.6		4.7	—	—				橋台部
SECT4.6	9.2	4.7	4.70	43.2				
小 計	9.2			43.2			0.0	
SECT4.6		6.9	—	—				土留矢板部
SECT9.8	5.2	7.6	7.25	37.7				
小 計	5.2			37.7			0.0	
合 計	21.4			129.2			0.0	

### 3-4-3 平均法長面積計算表

種 別：法面整形工  
 ブロック：右岸  
 区 分：  
 細 別：法面整形  
 規 格：

測 点	距 離(m)	切土部			盛土部			摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
	—							※測点距離による
SECT-9.6		6.0	—	—				
SECT-4.6	5.0	7.0	6.50	32.5				土留矢板
小 計	5.0			32.5			0.0	
SECT-4.6		4.7	—	—				橋台部
SECT4.6	9.2	4.7	4.70	43.2				
小 計	9.2			43.2			0.0	
SECT4.6		7.0	—	—				土留矢板
SECT7.3	2.7	7.6	7.30	19.7				
小 計	2.7			19.7			0.0	
SECT7.3		1.5	—	—				張コン部
SECT9.6	2.3	1.5	1.50	3.5				
小 計	2.3			3.5			0.0	
合 計	19.2			98.9			0.0	



### 3-5-2 一般計算書

種 別：残土処理工  
 ブロック：河川土工  
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
残土処理  土砂	土工・作業土工 各計算書より  (河川土工) 掘削                      V1= 648.1 (護岸基礎工) 床掘                      V2= 431.2  発生土量 Vc=648.1+431.2=1079.3  (河川土工) 盛土(転圧なし)        V11= 18.7 (護岸基礎工) 埋戻し(種別C)        V12= 210.7  必要土量 Vb= (18.7+210.7) /0.9=254.9  処分土量 V=1079.3-254.9=824.4	824.4 m <sup>3</sup>

#### 4. 法覆護岸工(1)



## 4-2-1 平均断面体積計算表

種 別：作業土工  
 ブロック：左岸  
 区 分：  
 細 別：床掘／基面整正  
 規 格：土砂

測 点	距 離(m)	床掘			基面整正			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
	—							距離は展開図(基礎距離)参照
SECT-12.5		19.0	—	—	1.0	—	—	
SECT-4.6	9.1	16.6	17.80	162.0	1.0	1.00	9.1	=0.30+9.93+0.30 -1.45(矢板部)
小 計	9.1			162.0			9.1	
SECT-4.6		4.4	—	—	0.6	—	—	橋台部
SECT4.6	9.2	4.4	4.40	40.5	0.6	0.60	5.5	矢板部L=9.2
小 計	9.2			40.5			5.5	
SECT4.6		16.6	—	—	1.0	—	—	土留矢板部
SECT9.8	5.3	13.6	15.10	80.0	1.0	1.00	5.3	=0.30+6.19+0.30 -1.45(矢板部)
小 計	5.3			80.0			5.3	
合 計	23.6			282.5			19.9	

## 4-2-2 平均断面体積計算表

種 別：作業土工  
 ブロック：左岸  
 区 分：  
 細 別：埋戻し  
 規 格：C/D

測 点	距 離(m)	埋戻し C			埋戻し D			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	
	—							距離は展開図(基礎距離)参照
SECT-12.5		8.9	—	—				
SECT-4.6	9.1	8.1	8.50	77.4				=0.30+9.93+0.30 -1.45(矢板部)
小 計	9.1			77.4			0.0	
SECT-4.6		2.4	—	—				橋台部
SECT4.6	9.2	2.4	2.40	22.1				矢板部L=9.2
小 計	9.2			22.1			0.0	
SECT4.6		8.1	—	—				土留矢板部
SECT9.8	5.3	6.7	7.40	39.2				=0.30+6.19+0.30 -1.45(矢板部)
小 計	5.3			39.2			0.0	
合 計	23.6			138.7			0.0	

### 4-2-3 平均断面体積計算表

種 別：作業土工  
 ブロック：右岸  
 区 分：  
 細 別：床掘／基面整正  
 規 格：土砂

測 点	距 離(m)	床掘			基面整正			摘 要
		断面積(m2)	平均断面積(m2)	体 積(m3)	幅(m)	平均幅(m)	面 積(m2)	
	—							距離は展開図(基礎距離)参照
SECT-9.7		11.8	—	—	1.0	—	—	
SECT-4.6	5.6	16.2	14.00	78.4	1.0	1.00	5.6	=0.30+6.40+0.30-1.45(矢板部)
小 計	5.6			78.4			5.6	
SECT-4.6		3.2	—	—	0.6	—	—	橋台部
SECT4.6	9.2	3.2	3.20	29.4	0.6	0.60	5.5	矢板部L=9.2
小 計	9.2			29.4			5.5	
SECT4.6		16.2	—	—	1.0	—	—	土留矢板部
SECT7.5	2.7	14.1	15.15	40.9	1.0	1.00	2.7	=0.30+3.55+0.30-1.45(矢板部)
小 計	2.7			40.9			2.7	
合 計	17.5			148.7			13.8	

## 4-2-4 平均断面体積計算表

種 別：作業土工  
 ブロック：右岸  
 区 分：  
 細 別：埋戻し  
 規 格：C/D

測 点	距 離(m)	埋戻し C			埋戻し D			摘 要
		断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体 積(m <sup>3</sup> )	断面積(m <sup>2</sup> )	平均断面積(m <sup>2</sup> )	体 積(m <sup>3</sup> )	
	—							距離は展開図(基礎距離)参照
SECT-9.7		6.0	—	—				
SECT-4.6	5.6	7.6	6.80	38.1				=0.30+6.40+0.30 -1.45(矢板部)
小 計	5.6			38.1			0.0	
SECT-4.6		1.5	—	—				橋台部
SECT4.6	9.2	1.5	1.50	13.8				矢板部L=9.2
小 計	9.2			13.8			0.0	
SECT4.6		7.7	—	—				土留矢板部
SECT7.5	2.7	7.2	7.45	20.1				=0.30+3.55+0.30 -1.45(矢板部)
小 計	2.7			20.1			0.0	
合 計	17.5			72.0			0.0	



4-3-2 数量調書

種 別：基礎工  
 ブロック：左岸  
 区 分：  
 細 別：基礎工  
 規 格：場所打コンクリート基礎

単 位：m

測 点	数 量	摘 要
[1号基礎工]		距離は展開図(基礎距離)参照
1号小口～2号小口	9.93	
3号小口～4号小口	6.19	
小 計	16.12	
[2号基礎工]		
2号小口～3号小口	6.30	
小 計	6.30	
合 計	22.42	

### 4-3-3 数量調書

種 別：基礎工  
 ブロック：右岸  
 区 分：  
 細 別：基礎工  
 規 格：場所打コンクリート基礎

単 位：m

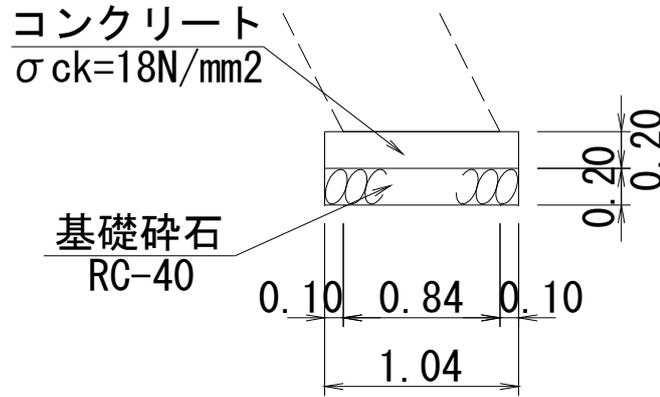
測 点	数 量	摘 要
[1号基礎工]		距離は展開図(基礎距離)参照
5号小口～6号小口	6.40	
7号小口～8号小口	3.55	
小 計	9.95	
[2号基礎工]		
6号小口～7号小口	6.30	
小 計	6.30	
合 計	16.25	

## 4-3-4 単位数計算書

細 別：1号基礎工  
規 格：B1040×H200(大型ブロック用)

10.0 m当り

略 図



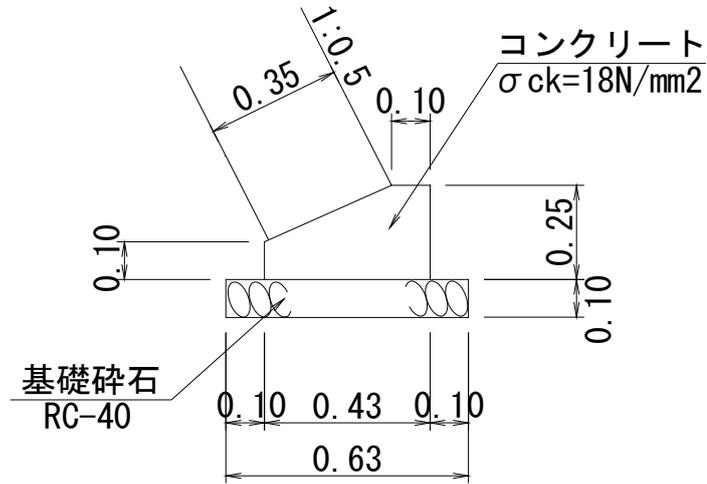
材料/規格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V=1.04 \times 0.20 \times 10.00=2.080$	2.08 m <sup>3</sup>
型枠	$A=0.20 \times 2 \times 10.00 + (1.04 \times 0.20) \times 1=4.208$	4.21 m <sup>2</sup>
基礎碎石 RC-40 t=20cm	$A=1.04 \times 10.00=10.400$ $V=1.04 \times 10.00 \times 0.20=2.080$	10.40 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	$A=1.04 \times 0.20=0.208$	0.21 m <sup>2</sup>

# 4-3-5 単位数計算書

細 別：2号基礎工  
規 格：B430×H250(間知ブロック用)

10.0 m当り

略 図



材料/規格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V=(0.43 \times 0.25 - 1/2 \times 0.33 \times 0.15) \times 10.00 = 0.828$	0.83 m <sup>3</sup>
型枠	$A=(0.25+0.10) \times 10.00 + (0.43 \times 0.25 - 1/2 \times 0.33 \times 0.15) \times 1 = 3.583$	3.58 m <sup>2</sup>
基礎砕石 RC-40 t=10cm	$A=0.63 \times 10.00 = 6.300$ $V=0.63 \times 10.00 \times 0.10 = 0.630$	6.30 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	$A=(0.43 \times 0.25 - 1/2 \times 0.33 \times 0.15) \times 1 = 0.083$	0.08 m <sup>2</sup>

## 5. 法覆護岸工(2)

# 5-1 法覆護岸工(2)種数量総括表

工事区分：法覆護岸工

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
護岸工				式	1	
	護岸工1			式	1	
		大型ブロック積1	1:0.5 750型 1500×1000×750 (法面あり)	m <sup>2</sup>	101	
		大型ブロック積2	1:0.5 750型 1500×1000×750 (法面なし)	m <sup>2</sup>	67	
		中詰コンクリート	σ ck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	61	
		胴込コンクリート	σ ck=18N/mm <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	14	
		裏込砕石	RC-40	m <sup>3</sup>	104	
		1号天端工	法面有りタイプ	m	17	
		2号天端工	法面無しタイプ	m	9	
	護岸工2			式	1	
		コンクリートブロック積	1:0.5 間知ブロック(粗面) 控え35cm H=4.45m	m <sup>2</sup>	63	
		3号天端工		m	13	
	張コンクリート			式	1	
		張コンクリート	σ ck=18N/mm <sup>2</sup> t=15cm	m <sup>2</sup>	20	



## 5-2-2 平均法長面積計算表

種 別：法覆護岸工

ブロック：左岸

区 分：

細 別：大型ブロック積1

規 格：1:0.5 750型 1500×1000×750(法面あり)

測点	距 離			法 長(SL)			面積	摘要
	天端距離	基礎距離	平均距離	法長1	法長2	平均法長		
[法面なしタイプ]								展開図参照
SECT-12.5								1:0.5
	7.57	8.05	7.81	7.12	7.12	7.12	55.6	
SECT-3.1	1.40	1.88	1.64	7.12	7.11	7.12	11.7	
小 計	8.97	9.93	9.45				67.3	
[法面有りタイプ]								
SECT3.1								
SECT9.8	6.19	6.19	6.19	7.02	5.00	6.01	37.2	
小 計	6.19	6.19	6.19				37.2	
合 計	15.16	16.12	15.64				104.5	

### 5-2-3 平均法長面積計算表

種 別：法覆護岸工

ブロック：右岸

区 分：

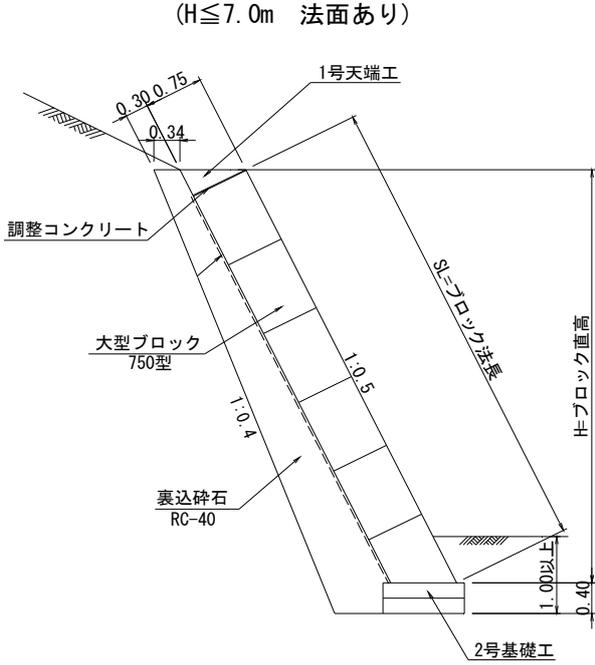
細 別：大型ブロック積1

規 格：1:0.5 750型 1500×1000×750(法面あり)

測点	距 離			法 長(SL)			面積	摘要
	天端距離	基礎距離	平均距離	法長1	法長2	平均法長		
[法面有りタイプ]								展開図参照
SECT-9.7								1:0.5
	0.00	0.34	0.17	5.19	5.18	5.19	0.9	
	6.24	6.06	6.15	5.18	7.20	6.19	38.1	
SECT-3.1	0.52	0.00	0.26	7.20	7.20	7.20	1.9	
小 計	6.76	6.40	6.58				40.9	
SECT3.1								
SECT7.5	3.55	3.55	3.55	7.11	5.93	6.52	23.1	
小 計	3.55	3.55	3.55				23.1	
合 計	10.31	9.95	10.13				64.0	

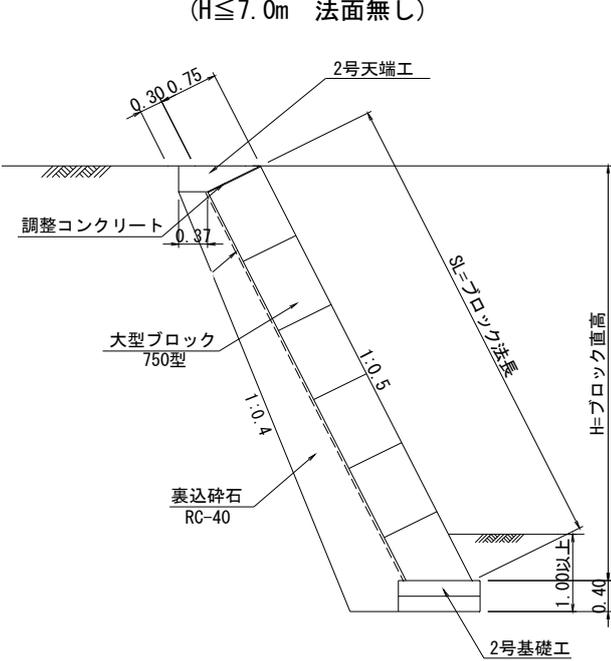
5-2-4 一般計算書

種 別：護岸工1  
 ブロック：左岸  
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
<p>大型ブロック積1</p> <p>1:0.5 750型                      1500×1000×750                      (法面あり)</p>	 <p>(H ≤ 7.0m 法面あり)</p> <p>1号天端工</p> <p>調整コンクリート</p> <p>大型ブロック 750型</p> <p>裏込碎石 RC-40</p> <p>2号基礎工</p> <p>SL=ブロック法長</p> <p>H=ブロック直高</p> <p>1.00以上</p> <p>0.40</p> <p>1:0.5</p> <p>1:0.4</p> <p>0.30 0.75</p> <p>0.34</p> <p>[法面ありタイプ]                      設置延長 L=6.19m</p> <p>平均法長                      SL=37.2/6.19=6.01m</p> <p>平均高                      H=6.01/1.118斜率=5.38m</p> <p>大型ブロック段数                      N=6個</p> <p>単位数量(1.0m当り)                      A=6×1.0=6.00m<sup>2</sup></p> <p>裏込碎石(1.0m当り単位数量)                      Hrc=5.38+0.40=5.78                      A=1/2×(0.34×2+5.78×0.1)×5.78=3.64                      V=3.64×1.0=3.64</p>	<p>37.2 m<sup>2</sup></p>

5-2-5 一般計算書

種 別：護岸工1  
 ブロック：左岸  
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
<p>大型ブロック積2</p> <p>1:0.5 750型                      1500×1000×750                      (法面なし)</p>	<p>(H ≤ 7.0m 法面無し)</p>  <p>[法面なしタイプ]                      設置延長 L=9.45m</p> <p>平均法長  <math>SL=67.3/9.45=7.12m</math></p> <p>平均高  <math>H=7.12/1.118斜率=6.37m</math></p> <p>大型ブロック段数                      N=7個</p> <p>単位数量(1.0m当り)  <math>A=7 \times 1.0=7.00m^2</math></p> <p>裏込碎石(1.0m当り単位数量)  <math>Hrc=6.37-0.34+0.40=6.43</math>  <math>A=1/2 \times (0.37 \times 2 + 6.43 \times 0.1) \times 6.43=4.45</math>  <math>V=4.45 \times 1.0=4.45</math></p>	<p>67.3 m<sup>2</sup></p>

5-2-6 一般計算書

種 別：護岸工1  
 ブロック：左岸  
 区 分：

細別/規格	算 式 / 図	数 量
中詰コンクリート  $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V_0=0.561\text{m}^3/\text{個}(1.5\text{m}^2)$ ※メーカーカタログ値より  [法面ありタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=0.561/1.50 \times 6 \times 1.0=2.244\text{m}^3$ 中詰コンクリート体積 小計 $V=2.244 \times 6.19=13.890$  [法面なしタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=0.561/1.50 \times 7 \times 1.0=2.618\text{m}^3$ 中詰コンクリート体積 小計 $V=2.618 \times 9.45=24.740$  中詰コンクリート体積 合計 $V=13.890+24.740=38.630$	38.6 m <sup>3</sup>
胴込コンクリート  $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V_0=0.131\text{m}^3/\text{個}(1.5\text{m}^2)$ ※メーカーカタログ値より  [法面ありタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=0.131/1.50 \times 6 \times 1.0=0.524\text{m}^3$ 胴込コンクリート体積 小計 $V=0.524 \times 6.19=3.244$  [法面なしタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=0.131/1.50 \times 7 \times 1.0=0.611\text{m}^3$ 胴込コンクリート体積 小計 $V=0.611 \times 9.45=5.774$  胴込コンクリート体積 合計 $V=3.244+5.774=9.018$	9.0 m <sup>3</sup>
調整コンクリート  $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	[法面ありタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=(6.01-1.00 \times 6) \times 0.75 \times 1.0=0.007\text{m}^3$ 調整コンクリート体積 小計 $V=0.007 \times 6.19=0.043$  [法面なしタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=(7.12-1.00 \times 7) \times 0.75 \times 1.0=0.090\text{m}^3$ 調整コンクリート体積 小計 $V=0.090 \times 9.45=0.851$  調整コンクリート合計 $V=0.043+0.851=0.894$	0.9 m <sup>3</sup>

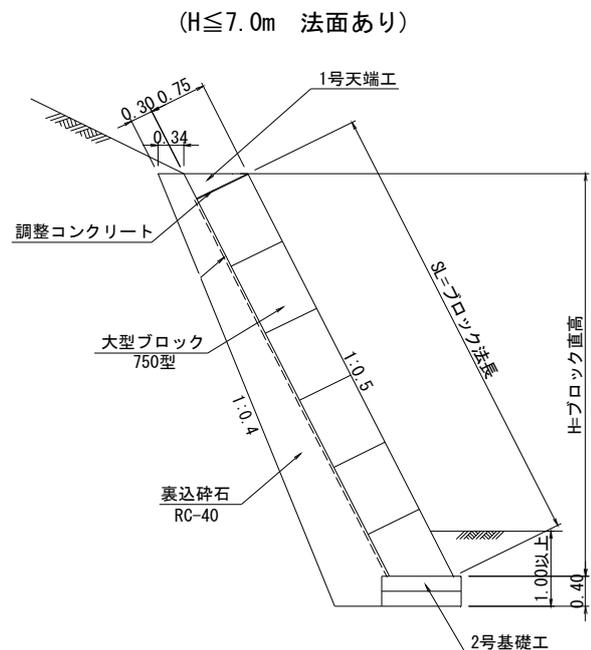
5-2-7 一般計算書

種 別：護岸工1  
 ブロック：左岸  
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
吸出防止材	ブロック積面積と同  [法面ありタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $A=6.01 \times 1.0=6.010m^2$  [法面なしタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $A=7.12 \times 1.0=7.120m^2$	104.5 m <sup>2</sup>
裏込砕石 RC-40	[法面ありタイプ] $V=3.64 \times 6.19=22.532m^3$  [法面なしタイプ] $V=4.45 \times 9.45=42.053m^3$  裏込砕石 合計 $V=22.532+42.053=64.585$	64.6 m <sup>3</sup>

5-2-8 一般計算書

種 別：護岸工1  
 ブロック：右岸  
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
<p>大型ブロック積1</p> <p>1:0.5 750型                      1500×1000×750                      (法面あり)</p>	 <p>(H ≤ 7.0m 法面あり)</p> <p>1号天端工</p> <p>調整コンクリート</p> <p>大型ブロック 750型</p> <p>裏込碎石 RC-40</p> <p>1:0.5</p> <p>1:0.4</p> <p>H=ブロック直高</p> <p>1.00以上</p> <p>0.40</p> <p>2号基礎工</p> <p>[法面ありタイプ]                      設置延長 L=10.13m</p> <p>平均法長                      SL=64.0/10.13=6.32m</p> <p>平均高                      H=6.32/1.118斜率=5.65m</p> <p>大型ブロック段数                      N=6個</p> <p>単位数量(1.0m当り)                      A=6×1.0=6.00m<sup>2</sup></p> <p>裏込碎石(1.0m当り単位数量)                      Hrc=5.65+0.40=6.05                      A=1/2×(0.34×2+6.05×0.1)×6.05=3.89                      V=3.89×1.0=3.89</p>	<p>64.0 m<sup>2</sup></p>

5-2-9 一般計算書

種 別：護岸工1  
 ブロック：右岸  
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
中詰コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V_0=0.561\text{m}^3/\text{個}(1.5\text{m}^2)$ ※メーカーカタログ値より [法面ありタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=0.561/1.50 \times 6 \times 1.0=2.244\text{m}^3$ 中詰コンクリート体積 計 $V=2.244 \times 10.13=22.732$	22.7 m <sup>3</sup>
胴込コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V_0=0.131\text{m}^3/\text{個}(1.5\text{m}^2)$ ※メーカーカタログ値より [法面ありタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=0.131/1.50 \times 6 \times 1.0=0.524\text{m}^3$ 胴込コンクリート体積 計 $V=0.524 \times 10.13=5.308$	5.3 m <sup>3</sup>
調整コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	[法面ありタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $V=(6.32-1.00 \times 6) \times 0.75 \times 1.0=0.240\text{m}^3$ 調整コンクリート体積 計 $V=0.240 \times 10.13=2.431$	2.4 m <sup>3</sup>
吸出防止材	ブロック積面積と同 [法面ありタイプ] ※単位数量(1.0m当り) $A=6.32 \times 1.0=6.320\text{m}^2$	64.0 m <sup>2</sup>
裏込砕石 RC-40	[法面ありタイプ] $V=3.89 \times 10.13=39.406\text{m}^3$	39.4 m <sup>3</sup>

## 5-2-10 数量調書

種 別：護岸工1  
 ブロック：左岸  
 区 分：  
 細 別：天端工  
 規 格：

単 位：m

測 点	数 量	摘 要
[1号天端工(法面ありタイプ)]		
3号小口止～4号小口止	6.19	
小 計	6.19	
[2号天端工(法面なしタイプ)]		
1号小口止～2号小口止	8.97	
小 計	8.97	
合 計	15.16	

## 5-2-11 数量調書

種 別：護岸工1  
 ブロック：右岸  
 区 分：  
 細 別：1号天端工  
 規 格：法面有りタイプ

単 位：m

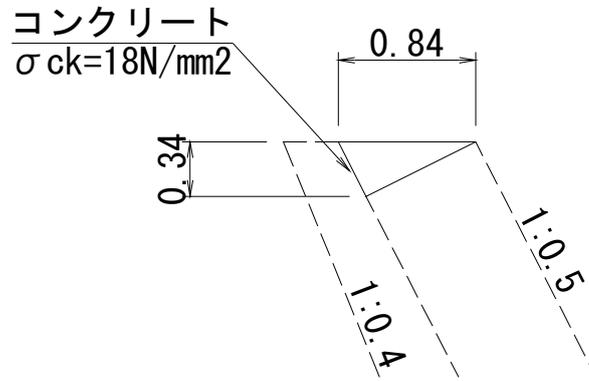
測 点	数 量	摘 要
[1号天端工(法面ありタイプ)]		
1号小口止～2号小口止	6.76	
3号小口止～4号小口止	3.55	
小 計	10.31	
合 計	10.31	

# 5-2-12 単位数数量計算書

細 別：1号天端工  
規 格：法面有りタイプ

10.0 m当り

略 図



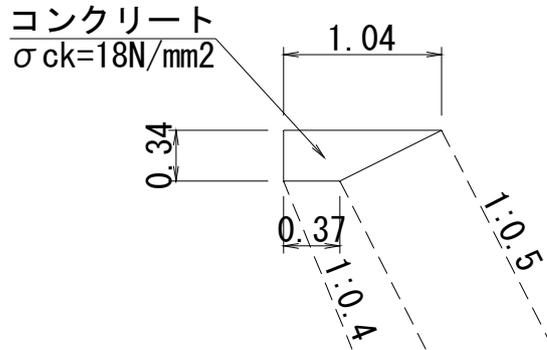
材 料 / 規 格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times 0.84 \times 0.34 \times 10.00=1.428$	1.43 m <sup>3</sup>
型枠 小型構造物	$A=1/2 \times 0.84 \times 0.34=0.143$	0.14 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	$A=1/2 \times 0.84 \times 0.34=0.143$	0.14 m <sup>2</sup>

# 5-2-13 単位数数量計算書

細 別：2号天端工  
規 格：法面無しタイプ

10.0 m当り

略 図



材料/規格	算 式	数 量
コンクリート σ ck=18N/mm2	$V=1/2 \times (0.37+1.04) \times 0.34 \times 10.00=2.397$	2.40 m3
型枠 小型構造物	$A=0.34 \times 10.00+1/2 \times (0.37+1.04) \times 0.34=3.640$	3.64 m2
目地板 t=10mm	$A=1/2 \times (0.37+1.04) \times 0.34=0.240$	0.24 m2



### 5-3-2 平均法長面積計算表

種 別：護岸工2

ブロック：左岸

区 分：

細 別：コンクリートブロック積

規 格：1:0.5 間知ブロック(粗面) 控え35cm H=4.45m

測点	距 離			法 長(SL)			面積	摘要
	天端距離	基礎距離	平均距離	法長1	法長2	平均法長		
								展開図参照
SECT-3.1								1:0.5
SECT3.1	6.30	6.30	6.30	4.98	4.98	4.98	31.4	
小 計	6.30	6.30	6.30				31.4	
合 計	6.30	6.30	6.30				31.4	

### 5-3-3 平均法長面積計算表

種 別：護岸工2

ブロック：右岸

区 分：

細 別：コンクリートブロック積

規 格：1:0.5 間知ブロック(粗面) 控え35cm H=4.45m

測点	距 離			法 長(SL)			面積	摘要
	天端距離	基礎距離	平均距離	法長1	法長2	平均法長		
								展開図参照
SECT-3.1								1:0.5
SECT3.1	6.30	6.30	6.30	4.98	4.98	4.98	31.4	
小 計	6.30	6.30	6.30				31.4	
合 計	6.30	6.30	6.30				31.4	

5-3-4 数量調書

種 別：護岸工2  
 ブロック：左岸  
 区 分：  
 細 別：3号天端工  
 規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

単位：m

測 点	数 量	摘 要
[3号天端工]		
2号小口止～3号小口止	6.30	
小 計	6.30	
合 計	6.30	

5-3-5 数量調書

種 別：護岸工2  
 ブロック：右岸  
 区 分：  
 細 別：3号天端工  
 規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$

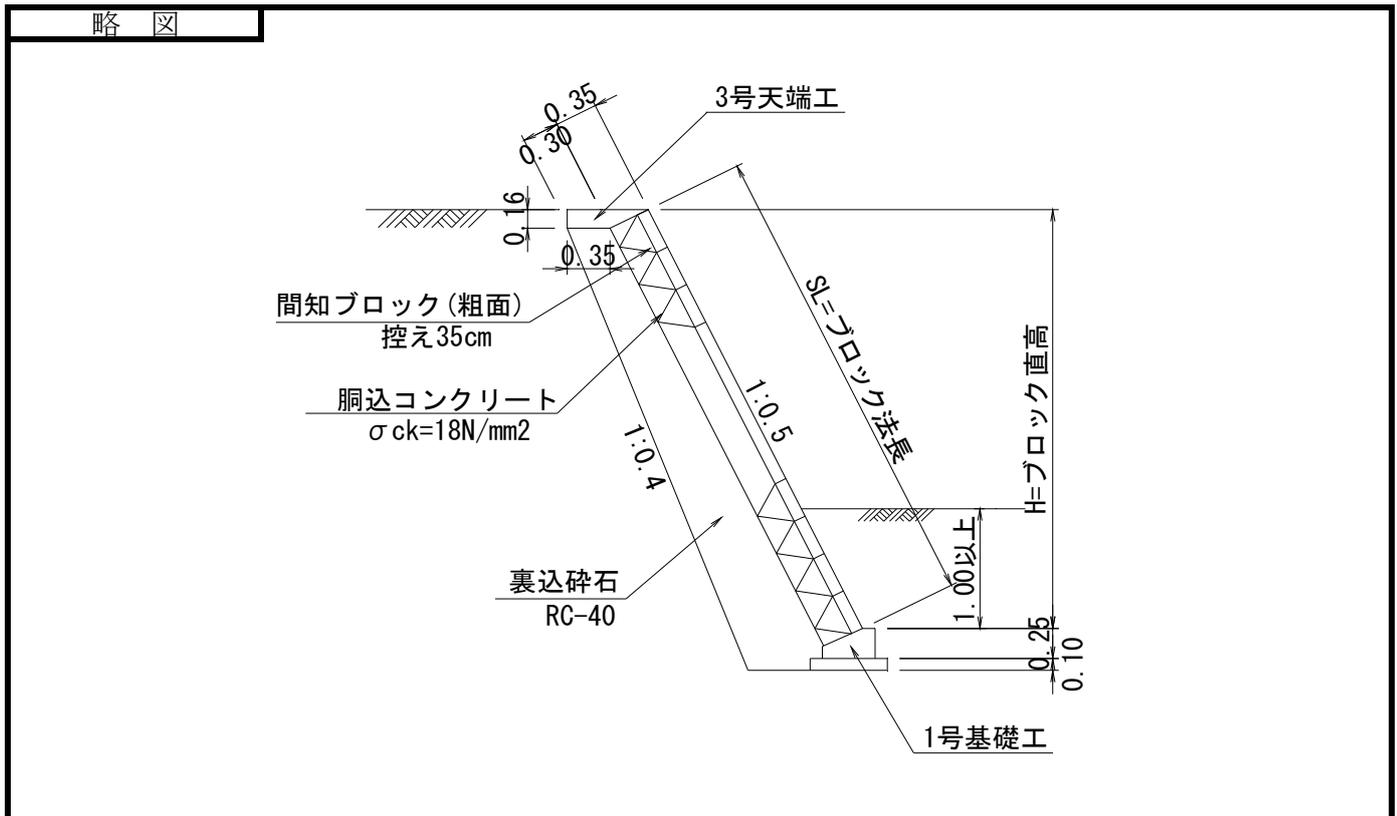
単 位：m

測 点	数 量	摘 要
[3号天端工]		
6号小口止～7号小口止	6.30	
小 計	6.30	
合 計	6.30	

# 5-3-6 単位数計算書

細 別：コンクリートブロック積  
 規 格：1:0.5 間知ブロック(粗面) 控え35cm  
 H=4.45m

10.0 m2当り



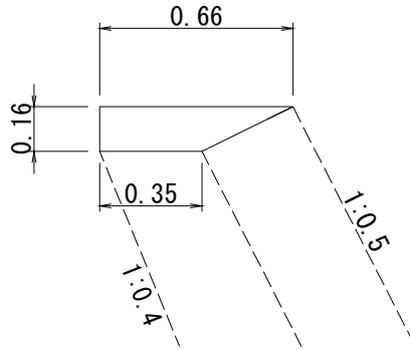
材料/規格	算 式	数 量
間知ブロック 控え35cm 粗面	平均H=4.45m	10.00 m2
胴込コンクリート σck=18N/mm2		2.20 m3
裏込砕石 RC-40	10.0m2当り延長 $L=10.0/(4.45 \times 1.118 \text{斜率})=2.010\text{m}$ 裏込材高 H=4.45-0.16+0.35=4.640m  裏込砕石体積 $V=\{1/2 \times (0.35 \times 2 + 4.640 \times 0.1) \times 4.640\} \times 2.010=5.428$	5.43 m3
目地材 t=10mm	A=部材厚同等面積	0.35 m2

# 5-3-7 単位数計算書

細 別：3号天端工  
規 格：

10.0 m当り

略 図



材料/規格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$V=1/2 \times (0.35+0.66) \times 0.16 \times 10.00=0.808$	0.81 m <sup>3</sup>
型枠 小型構造物	$A=0.16 \times 10.00+1/2 \times (0.35+0.66) \times 0.16=1.681$	1.68 m <sup>2</sup>
目地板 $t=10\text{mm}$	$A=1/2 \times (0.35+0.66) \times 0.16=0.081$	0.08 m <sup>2</sup>



## 5-4-2 平均法長面積計算表

種 別：張コンクリート  
 ブロック：左岸  
 区 分：  
 細 別：張コンクリート  
 規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=15\text{cm}$

測 点	距 離(m)				摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
	—				
SECT-12.5					
SECT-3.4					
小 計	0.0			0.0	
					※展開図天端距離参照
SECT3.4		0.0	—	—	
SECT9.8	6.5	2.9	1.45	9.4	L=6.19+0.30
小 計	6.5			9.4	
合 計	6.5			9.4	

### 5-4-3 平均法長面積計算表

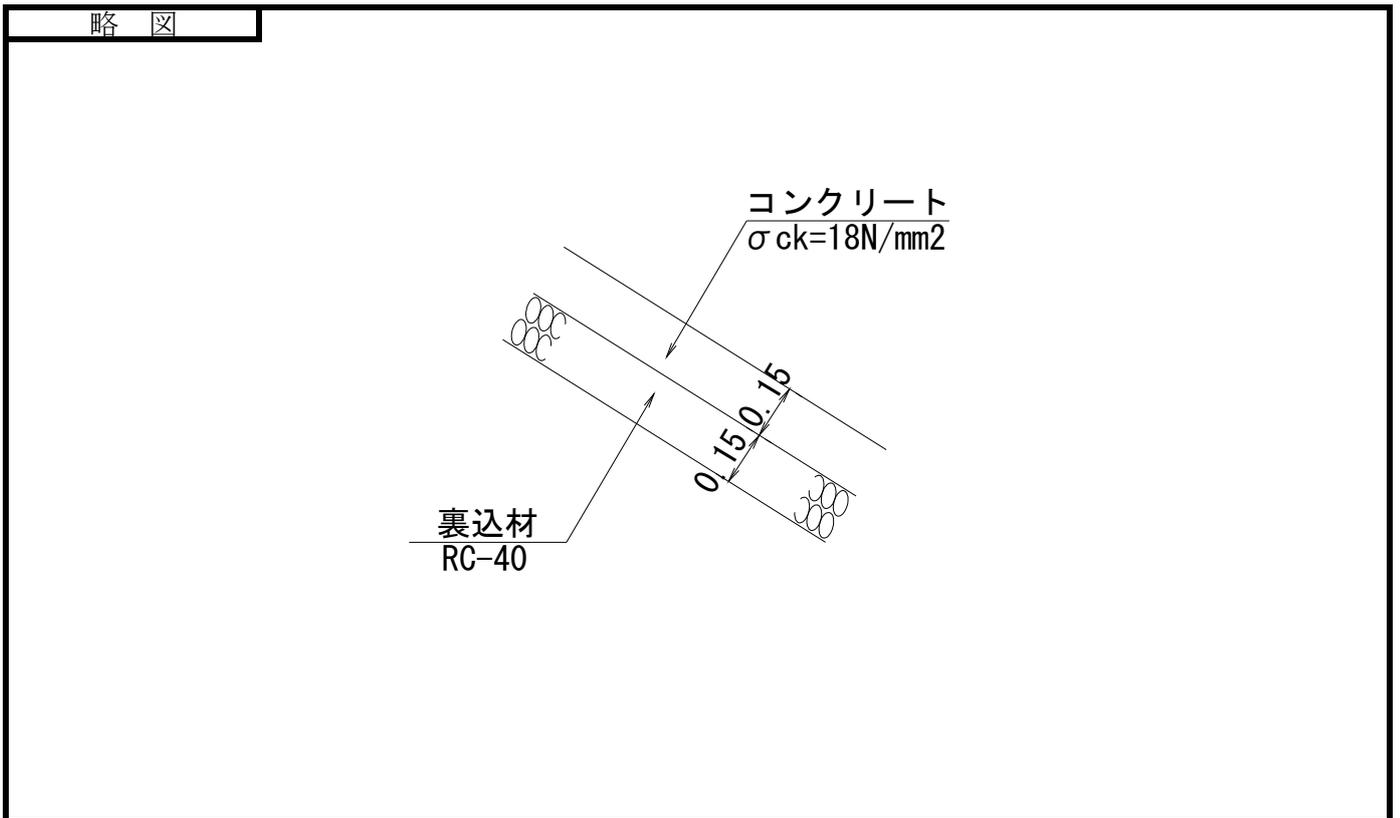
種 別：張コンクリート  
 ブロック：右岸  
 区 分：  
 細 別：張コンクリート  
 規 格： $\sigma_{ck}=18N/mm^2$   $t=15cm$

測 点	距 離(m)				摘 要
		法 長(m)	平均法長(m)	面 積(m <sup>2</sup> )	
	—				
SECT-9.7		0.9	—	—	※測点距離による
SECT-8.1	1.6	0.0	0.45	0.7	L=0.30+6.24
小 計	1.6			0.7	
SECT3.4		0.0	—	—	※展開図天端距離参照
SECT7.5	3.9	2.2	1.10	4.3	L=3.55+0.30
SECT10.2	2.7	2.2	2.20	5.9	
小 計	6.6			10.2	
合 計	8.2			10.9	

# 5-4-5 単位数量計算書

細 別：張コンクリート  
 規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=15\text{cm}$

10.0 m<sup>2</sup>当り



材料／規格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=150$	$V=10.00 \times 0.15=1.500$	1.500 m <sup>3</sup>
裏込砕石 RC-40 $t=150$	$V=10.00 \times 0.15=1.500$	1.500 m <sup>3</sup>

## 6. 法覆護岸工(3)

# 6-1 工種数量総括表

工事区分：法覆護岸工

工種	種別	細別	規格	単位	数量	摘要
護岸付属物工				式	1	
	小口止工			式	1	
		1号小口止工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=30cm	箇所	1	
		2号小口止工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=30cm	箇所	1	
		3号小口止工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=30cm	箇所	1	
		4号小口止工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=30cm	箇所	1	
		5号小口止工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=30cm	箇所	1	
		6号小口止工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=30cm	箇所	1	
		7号小口止工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=30cm	箇所	1	
		8号小口止工	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=30cm	箇所	1	
	小段平張工			式	1	
		平張コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$ t=20cm W=0.49m	m	13	
	すりつけ工					
		練石積	控350 裏コンなし	m <sup>2</sup>	23.0	
			胴込・裏込コンクリート	m <sup>3</sup>	2.7	
		ブロック積	控350 間知 裏コンなし	m <sup>2</sup>	19.6	



## 6-2-2 数量調書

種 別：小口止工

ブロック：左岸

区 分：

細 別：小口止工

規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=30\text{cm}$

単 位：箇所

測 点	数 量	摘 要
(1号小口止工)		
SECT-12.5付近	1.0	
(2号小口止工)		
SECT-3.1付近	1.0	
(3号小口止工)		
SECT 3.1付近	1.0	
(4号小口止工)		
SECT 9.8付近	1.0	
小 計	4.0	
合 計	4.0	

### 6-2-3 数量調書

種 別：小口止工

ブロック：右岸

区 分：

細 別：小口止工

規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=30\text{cm}$

単 位：箇所

測 点	数 量	摘 要
(5号小口止工)		
SECT-9.7付近	1.0	
(6号小口止工)		
SECT-3.1付近	1.0	
(7号小口止工)		
SECT 3.1付近	1.0	
(8号小口止工)		
SECT 7.5付近	1.0	
小 計	4.0	
合 計	4.0	

## 6-2-4 単位数量計算書

細 別：1号小口止工  
 規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=30\text{cm}$

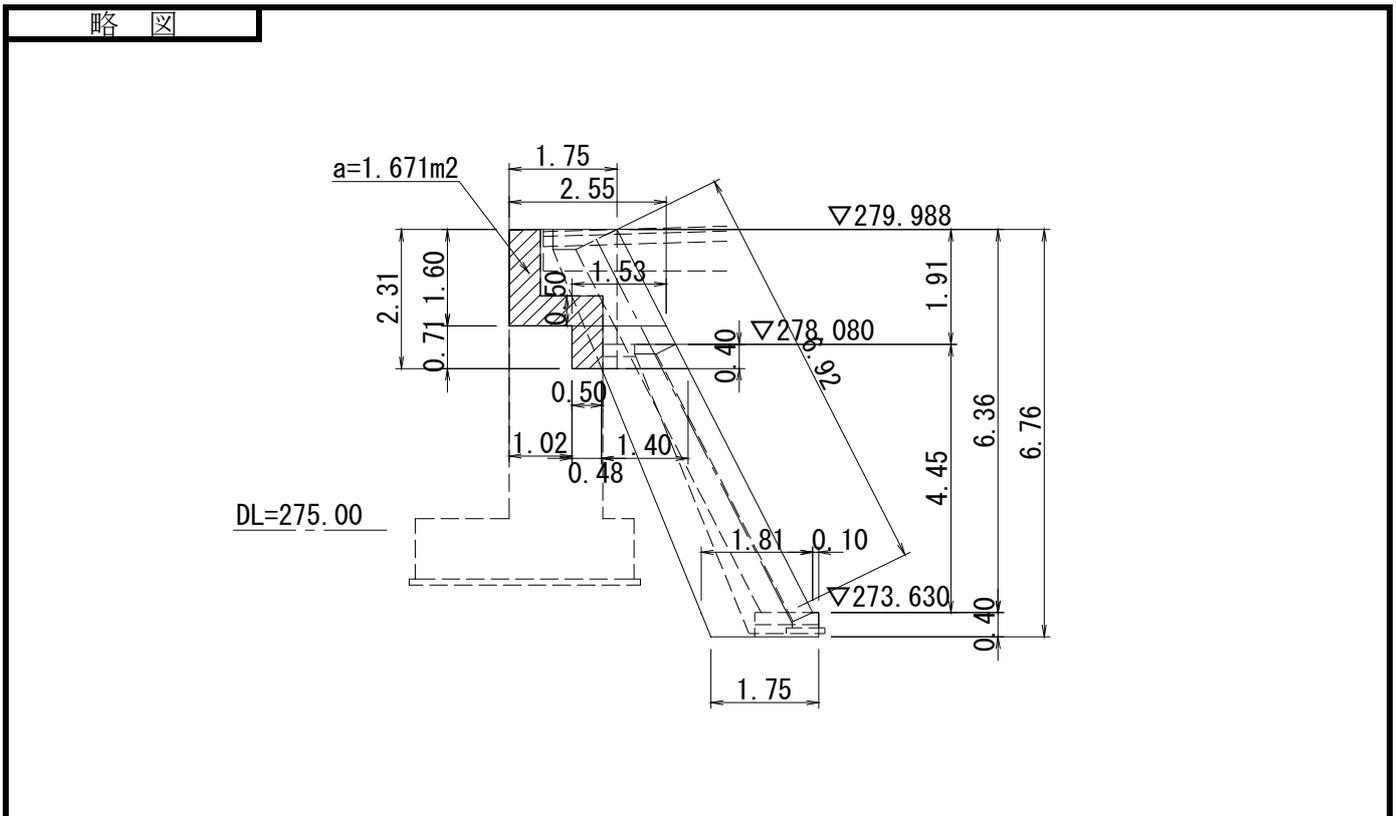
1 箇所当り

略 図		
材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 1号	$A=1/2 \times (1.04+1.21) \times 0.34 + 1/2 \times (1.21+1.81) \times 6.04 + 1/2 \times (1.91+1.75) \times 0.40 = 10.235$ $V=10.235 \times 0.30 = 3.071$	3.07 m <sup>3</sup>
型枠 普通型枠	$A=10.235 \times 2 + (0.40+0.34) \times 0.30 = 20.692$	20.69 m <sup>2</sup>
型枠 化粧型枠	$A=6.37 \times 1.118 \times 0.30 = 2.136$	2.14 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	天端工 $A1=1/2 \times (1.04+0.37) \times 0.34 = 0.240$ ブロック積 $A2=6.94 \times 0.75 = 5.205$ 基礎工 $A3=1.04 \times 0.20 = 0.208$ $A=0.240+5.205+0.208 = 5.653$	5.65 m <sup>2</sup>

# 6-2-5 単位数量計算書

細 別：2号小口止工  
 規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=30\text{cm}$

1 箇所当り



材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 1号	$A = \frac{1}{2} \times (1.75 + 2.55) \times 1.60 + \frac{1}{2} \times (1.53 + 1.88) \times 0.71 + \frac{1}{2} \times (1.40 + 1.81) \times 4.05 + \frac{1}{2} \times (1.91 + 1.75) \times 0.40 = 11.883$ $V = 11.883 \times 0.30 = 3.565$	3.57 m <sup>3</sup>
型枠 普通型枠	$A = 11.883 \times 2 - 1.671 + (1.60 + 0.40) \times 0.30 = 22.695$	22.70 m <sup>2</sup>
型枠 化粧型枠	$A = 6.36 \times 1.118 \times 0.30 = 2.133$	2.13 m <sup>2</sup>

# 単位数量計算書

細 別：2号小口止工  
規 格：σ ck=18N/mm<sup>2</sup> t=30cm

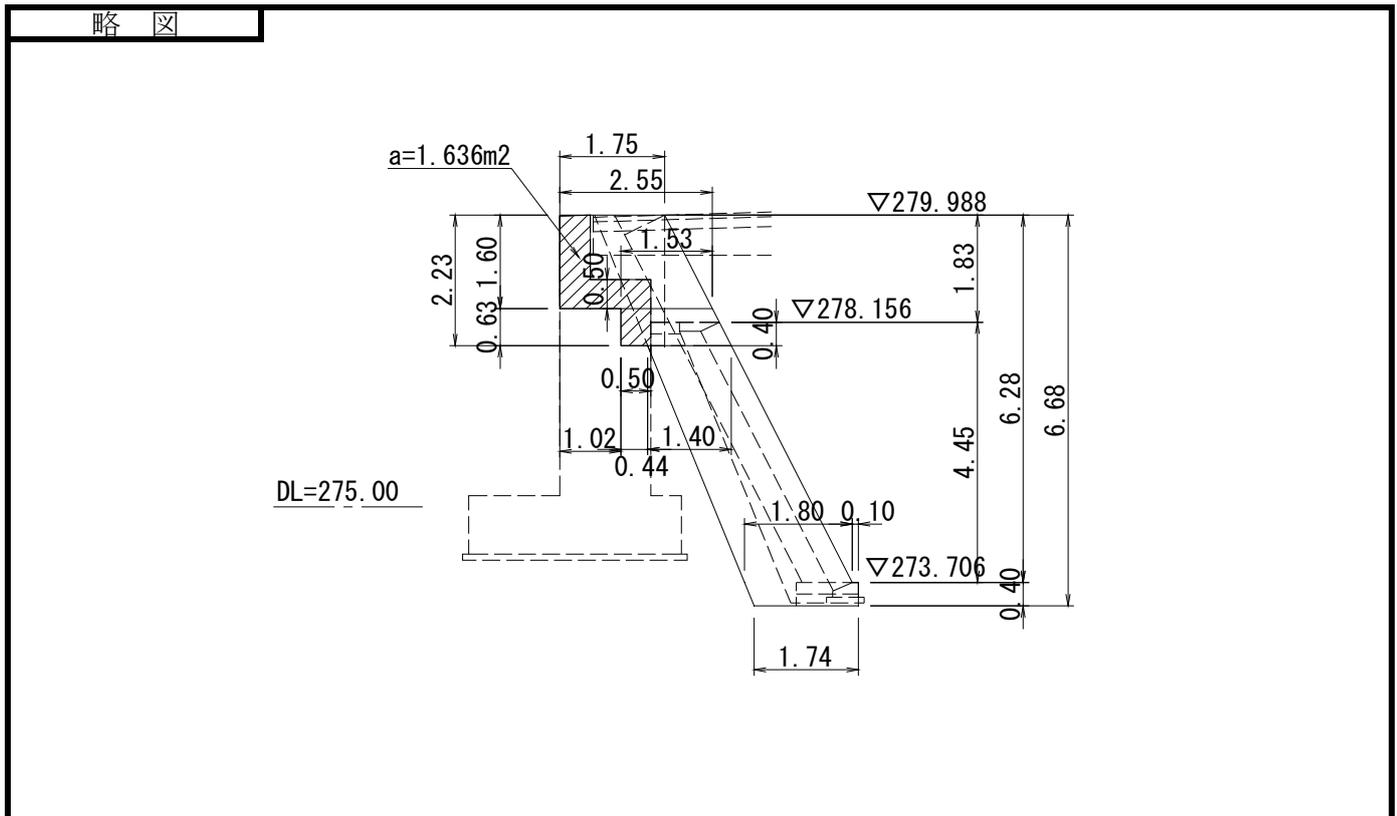
1 箇所当り

材 料 / 規 格	算 式	数 量
目地板  t=10mm	天端工(大型) $A1 = 1/2 \times (1.04 + 0.37) \times 0.34 = 0.240$ ブロック積(大型) $A2 = 6.92 \times 0.75 = 5.190$ 基礎工(大型) $A3 = 1.04 \times 0.20 = 0.208$ 橋台部 $A4 = 1.671$ 天端工(間知) $A5 = 1/2 \times (0.66 + 0.35) \times 0.16 = 0.081$ ブロック積(間知) $A6 = 4.45 \times 1.118 \times 0.35 = 1.741$ 基礎工(間知) $A7 = 0.43 \times 0.25 - 1/2 \times 0.33 \times 0.15 = 0.083$ 平張コンクリート $A8 = 0.49 \times 0.20 = 0.098$  $A = 0.240 + 5.190 + 0.208 + 1.671 + 0.081 + 1.741 + 0.083 + 0.098 = 9.312$	9.31 m <sup>2</sup>

## 6-2-6 単位数量計算書

細 別：3号小口止工  
規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=30\text{cm}$

1 箇所当り

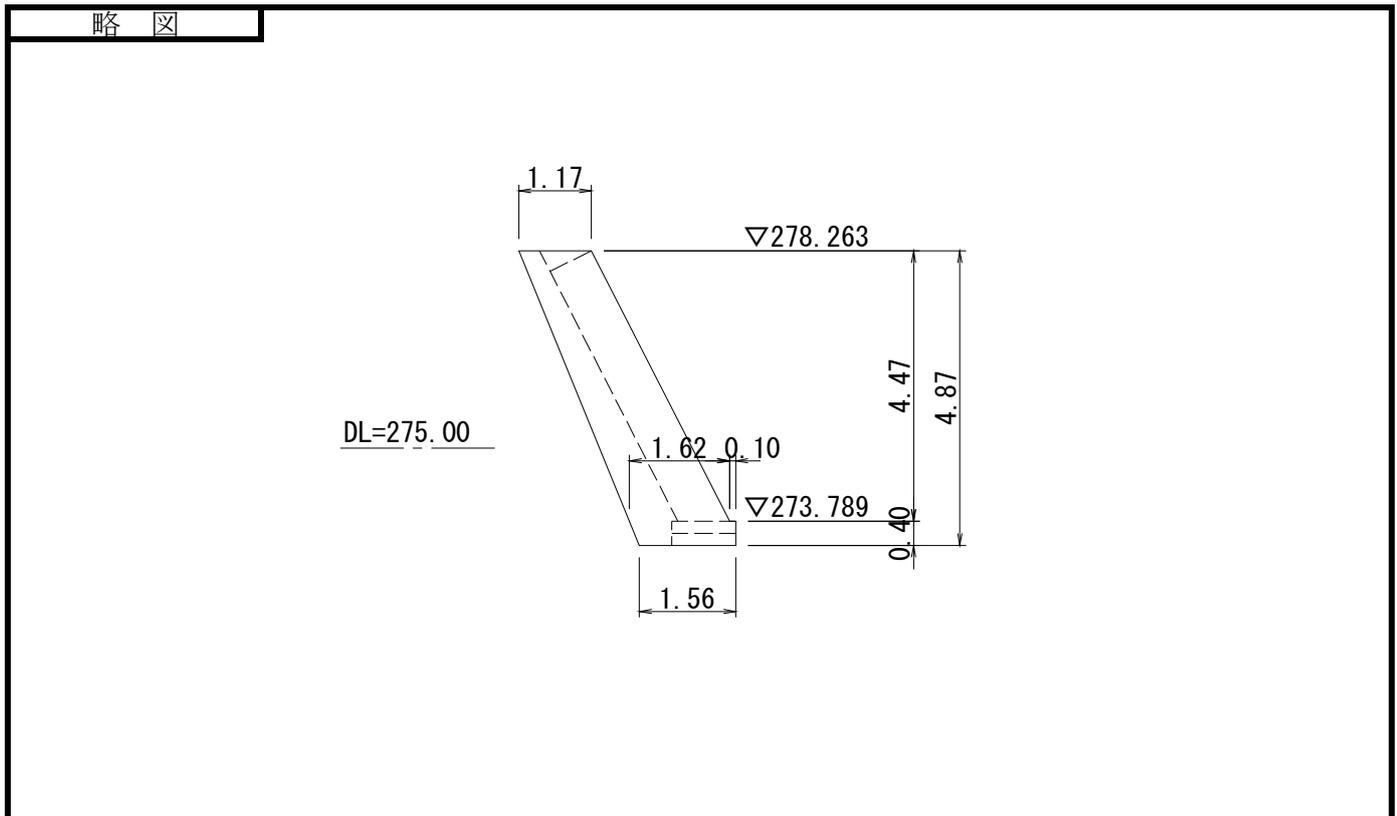


材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 1号	$A = \frac{1}{2} \times (1.75 + 2.55) \times 1.60 + \frac{1}{2} \times (1.53 + 1.84) \times 0.63 + \frac{1}{2} \times (1.40 + 1.80) \times 4.05 + \frac{1}{2} \times (1.90 + 1.74) \times 0.40 = 11.710$ $V = 11.710 \times 0.30 = 3.513$	3.51 m <sup>3</sup>
型枠 普通型枠	$A = 11.710 \times 2 - 1.636 + (1.60 + 0.40) \times 0.30 = 22.384$	22.38 m <sup>2</sup>
型枠 化粧型枠	$A = 6.28 \times 1.118 \times 0.30 = 2.106$	2.11 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	天端工・ブロック積(大型) $A1 = 6.28 \times 1.118 \times 0.75 = 5.266$ 基礎工(大型) $A2 = 1.04 \times 0.20 = 0.208$ 橋台部 $A3 = 1.636$ 天端工(間知) $A4 = \frac{1}{2} \times (0.66 + 0.35) \times 0.16 = 0.081$ ブロック積(間知) $A5 = 4.45 \times 1.118 \times 0.35 = 1.741$ 基礎工(間知) $A6 = 0.43 \times 0.25 - \frac{1}{2} \times 0.33 \times 0.15 = 0.083$ 平張コンクリート $A7 = 0.49 \times 0.20 = 0.098$ $A = 5.266 + 0.208 + 1.636 + 0.081 + 1.741 + 0.083 + 0.098 = 9.113$	9.11 m <sup>2</sup>

## 6-2-7 単位数量計算書

細 別：4号小口止工  
規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=30\text{cm}$

1 箇所当り



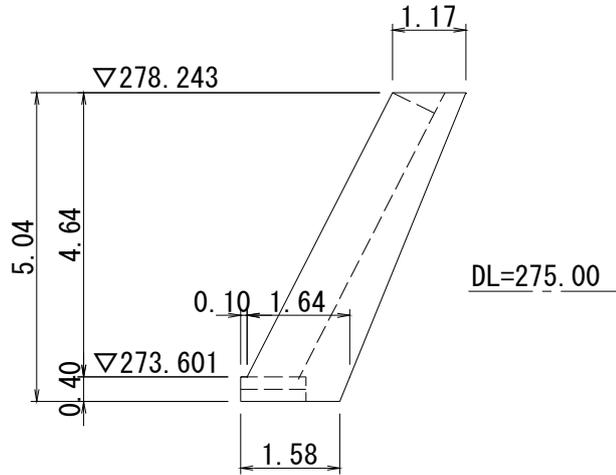
材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 1号	$A=1/2 \times (1.17+1.62) \times 4.47 + 1/2 \times (1.72+1.56) \times 0.40 = 6.892$ $V=6.892 \times 0.30 = 2.068$	2.07 m <sup>3</sup>
型枠 普通型枠	$A=6.892 \times 1 + 0.40 \times 0.30 = 7.012$	7.01 m <sup>2</sup>
型枠 化粧型枠	$A=4.47 \times 1.118 \times 0.30 = 1.499$	1.50 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	天端工・ブロック積(大型) $A1=4.47 \times 1.118 \times 0.75 = 3.748$ 基礎工(大型) $A2=1.04 \times 0.20 = 0.208$ 天端工(間知) ※既設想定 $A3=1/2 \times (0.66+0.35) \times 0.16 = 0.081$ ブロック積(間知) ※既設想定 $A4=4.47 \times 1.118 \times 0.35 = 1.749$ 基礎工(間知) ※既設想定 $A5=0.43 \times 0.25 - 1/2 \times 0.33 \times 0.15 = 0.083$ $A=3.748+0.208+0.081+1.749+0.083=5.869$	5.87 m <sup>2</sup>

## 6-2-8 単位数量計算書

細 別：5号小口止工  
規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=30\text{cm}$

1 箇所当り

略 図

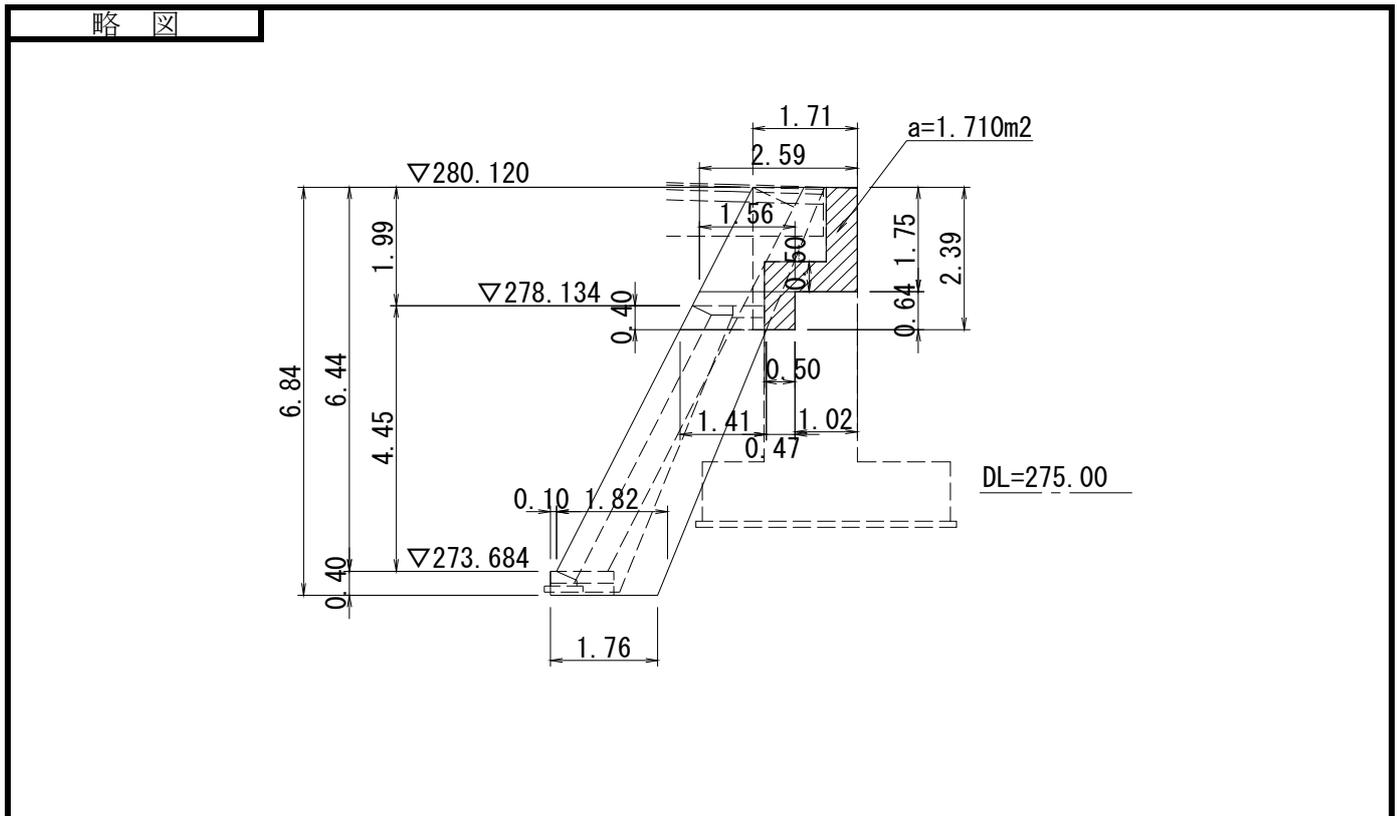


材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 1号	$A=1/2 \times (1.17+1.64) \times 4.64 + 1/2 \times (1.74+1.58) \times 0.40 = 7.183$ $V=7.183 \times 0.30 = 2.155$	2.16 m <sup>3</sup>
型枠 普通型枠	$A=7.183 \times 1 + 0.40 \times 0.30 = 7.303$	7.30 m <sup>2</sup>
型枠 化粧型枠	$A=4.67 \times 1.118 \times 0.30 = 1.566$	1.57 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	天端工・ブロック積(大型) $A1=4.64 \times 1.118 \times 0.75 = 3.891$ 基礎工(大型) $A2=1.04 \times 0.20 = 0.208$ 天端工(間知) ※既設想定 $A3=1/2 \times (0.66+0.35) \times 0.16 = 0.081$ ブロック積(間知) ※既設想定 $A4=4.64 \times 1.118 \times 0.35 = 1.816$ 基礎工(間知) ※既設想定 $A5=0.43 \times 0.25 - 1/2 \times 0.33 \times 0.15 = 0.083$ $A=3.891+0.208+0.081+1.816+0.083=6.079$	6.08 m <sup>2</sup>

## 6-2-9 単位数量計算書

細 別：6号小口止工  
規 格：σ ck=18N/mm<sup>2</sup> t=30cm

1 箇所当り

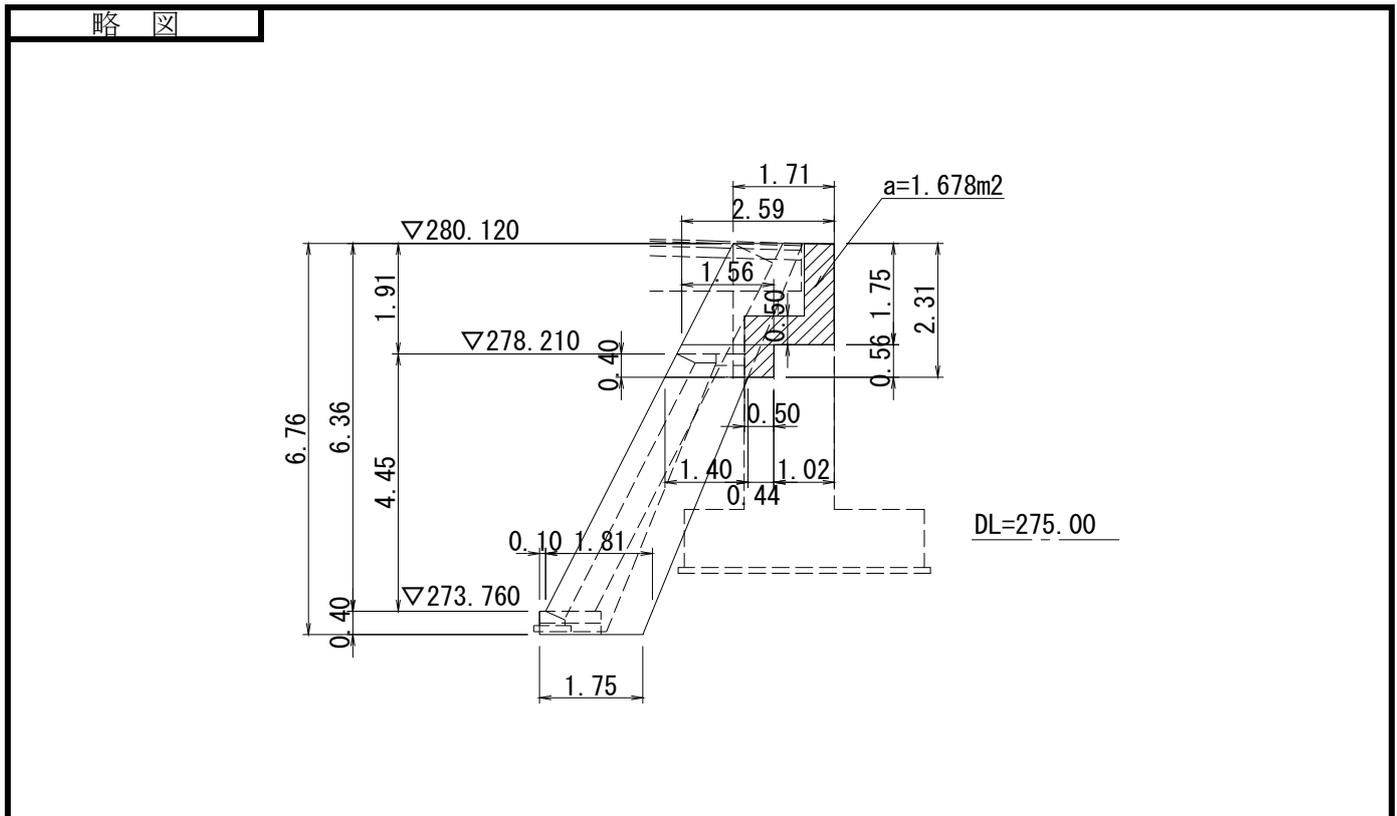


材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 1号	$A = 1/2 \times (1.71 + 2.59) \times 1.75 + 1/2 \times (1.56 + 1.88) \times 0.64 + 1/2 \times (1.41 + 1.82) \times 4.05 + 1/2 \times (1.92 + 1.76) \times 0.40 = 12.140$ $V = 12.140 \times 0.30 = 3.642$	3.64 m <sup>3</sup>
型枠 普通型枠	$A = 12.140 \times 2 - 1.710 + (1.75 + 0.40) \times 0.30 = 23.215$	23.22 m <sup>2</sup>
型枠 化粧型枠	$A = 6.44 \times 1.118 \times 0.30 = 2.160$	2.16 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	天端工・ブロック積(大型) $A1 = 6.44 \times 1.118 \times 0.75 = 5.400$ 基礎工(大型) $A2 = 1.04 \times 0.20 = 0.208$ 橋台部 $A3 = 1.710$ 天端工(間知) $A4 = 1/2 \times (0.66 + 0.35) \times 0.16 = 0.081$ ブロック積(間知) $A5 = 4.45 \times 1.118 \times 0.35 = 1.741$ 基礎工(間知) $A6 = 0.43 \times 0.25 - 1/2 \times 0.33 \times 0.15 = 0.083$ 平張コンクリート $A7 = 0.49 \times 0.20 = 0.098$ $A = 5.400 + 0.208 + 1.710 + 0.081 + 1.741 + 0.083 + 0.098 = 9.321$	9.32 m <sup>2</sup>

# 6-2-10 単位数量計算書

細 別：7号小口止工  
 規 格：σ ck=18N/mm<sup>2</sup> t=30cm

1 箇所当り



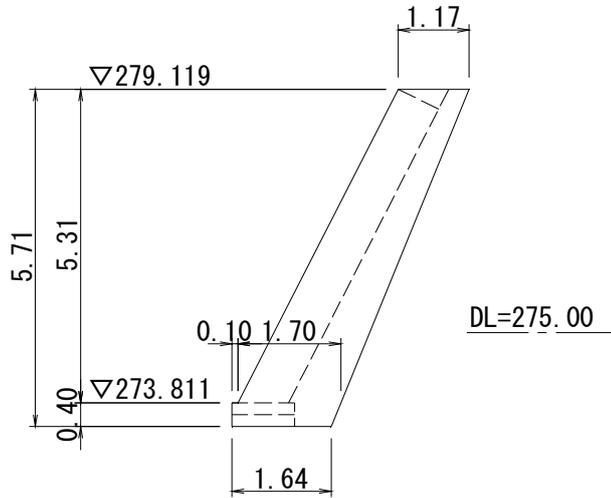
材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 1号	$A = \frac{1}{2} \times (1.71 + 2.59) \times 1.75 + \frac{1}{2} \times (1.56 + 1.84) \times 0.56 + \frac{1}{2} \times (1.40 + 1.81) \times 4.05 + \frac{1}{2} \times (1.91 + 1.75) \times 0.40 = 11.947$ $V = 11.947 \times 0.30 = 3.584$	3.58 m <sup>3</sup>
型枠 普通型枠	$A = 11.947 \times 2 - 1.678 + (1.75 + 0.40) \times 0.30 = 22.861$	22.86 m <sup>2</sup>
型枠 化粧型枠	$A = 6.36 \times 1.118 \times 0.30 = 2.133$	2.13 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	天端工・ブロック積(大型) $A1 = 6.36 \times 1.118 \times 0.75 = 5.333$ 基礎工(大型) $A2 = 1.04 \times 0.20 = 0.208$ 橋台部 $A3 = 1.678$ 天端工(間知) $A4 = \frac{1}{2} \times (0.66 + 0.35) \times 0.16 = 0.081$ ブロック積(間知) $A5 = 4.45 \times 1.118 \times 0.35 = 1.741$ 基礎工(間知) $A6 = 0.43 \times 0.25 - \frac{1}{2} \times 0.33 \times 0.15 = 0.083$ 平張コンクリート $A7 = 0.49 \times 0.20 = 0.098$ $A = 5.333 + 0.208 + 1.678 + 0.081 + 1.741 + 0.083 + 0.098 = 9.222$	9.22 m <sup>2</sup>

# 6-2-11 単位数量計算書

細 別：8号小口止工  
規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=30\text{cm}$

1 箇所当り

略 図



材料/規格	算 式	数 量
コンクリート 1号	$A=1/2 \times (1.17+1.70) \times 5.31 + 1/2 \times (1.80+1.64) \times 0.40 = 8.308$ $V=8.308 \times 0.30 = 2.492$	2.49 m <sup>3</sup>
型枠 普通型枠	$A=8.308 \times 1 + 0.40 \times 0.30 = 8.428$	8.43 m <sup>2</sup>
型枠 化粧型枠	$A=5.31 \times 1.118 \times 0.30 = 1.781$	1.78 m <sup>2</sup>
目地板 t=10mm	天端工・ブロック積(大型) $A1=5.31 \times 1.118 \times 0.75 = 4.452$ 基礎工(大型) $A2=1.04 \times 0.20 = 0.208$ 天端工(間知) ※既設想定 $A3=1/2 \times (0.66+0.35) \times 0.16 = 0.081$ ブロック積(間知) ※既設想定 $A4=5.31 \times 1.118 \times 0.35 = 2.078$ 基礎工(間知) ※既設想定 $A5=0.43 \times 0.25 - 1/2 \times 0.33 \times 0.15 = 0.083$ $A=4.452+0.208+0.081+2.078+0.083=6.902$	6.90 m <sup>2</sup>





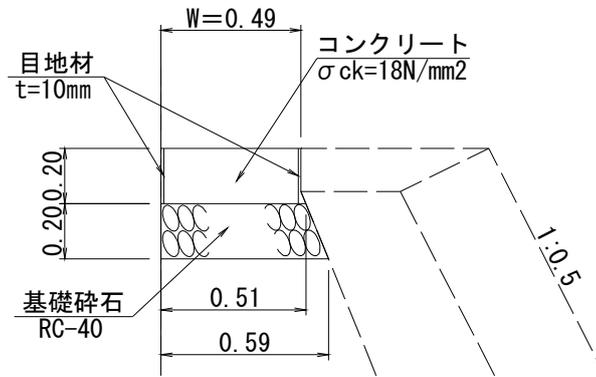


## 6-3-4 単位数量計算書

細 別：平張コンクリート  
 規 格： $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$   $t=20\text{cm}$   $W=0.49\text{m}$

10.0 m当り

略 図



材料/規格	算 式	数 量
コンクリート $\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$ $t=20\text{cm}$	$W=0.49\text{m}$ $V=0.49 \times 0.20 \times 10.0=0.980$	0.98 m <sup>3</sup>
型枠 小型構造物	横目地は5.0m間隔 $A=0.49 \times 0.20 \times 2=0.196$	0.20 m <sup>2</sup>
基礎砕石 RC-40 $t=200$	平均 $W=1/2 \times (0.51+0.59)=0.550$ $A=0.550 \times 10.00=5.500$ $V=0.550 \times 10.00 \times 0.20=1.100$	5.50 m <sup>2</sup>
目地材 $t=10\text{mm}$	横目地は5.0m間隔 $A=0.20 \times 2 \times 10.0+0.49 \times 0.20 \times 2=4.196$	4.20 m <sup>2</sup>

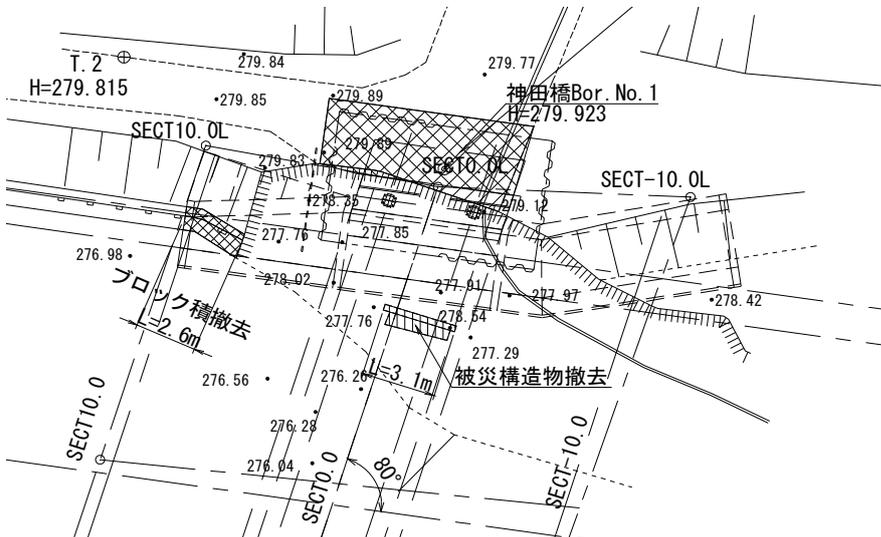
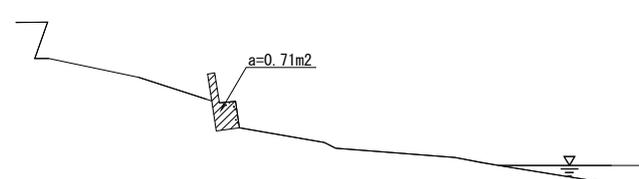


## 7. 構造物撤去工



# 7-2-1 一般計算書

種 別：構造物取壊し工  
 ブロック：左岸  
 区 分：

細別／規格	算 式／ 図	数 量
護岸取壊し ブロック積	撤去・復旧図より $A=2.0 \times 1.118 \times 2.6=5.81$	5.8 m <sup>2</sup>
コンクリート構造物取壊し 鉄筋構造物	 	
	$V=0.71 \times 3.1=2.20$ (想定による)	2.2 m <sup>3</sup>
舗装版破碎 アスファルト舗装版 $t \leq 10\text{cm} (t=5\text{cm})$	舗装版破碎・舗装復旧図より $A=42.3\text{m}^2$	42.3 m <sup>2</sup>
舗装版切断 アスファルト舗装版 $t \leq 15\text{cm} (t=5\text{cm})$	舗装版破碎・舗装復旧図より $L=2.3+7.4=9.7\text{m}$	9.7 m

## 7-2-2 一般計算書

種 別：構造物取壊し工  
 ブロック：右岸  
 区 分：

細別/規格	算 式 / 図	数 量
護岸取壊し ブロック積	撤去・復旧図より $A=1/2 \times (3.4+5.3) \times 1.118 \times (2.1+5.2)=35.50$	35.5 m <sup>2</sup>
舗装版破碎 アスファルト舗装版 t ≤ 10cm (t=5cm)	舗装版破碎・舗装復旧図より A=43.9m <sup>2</sup>	43.9 m <sup>2</sup>
舗装版切断 アスファルト舗装版 t ≤ 15cm (t=5cm)	舗装版破碎・舗装復旧図より L=13.6m	13.6 m
ガードレール 撤去	撤去・復旧図より L=5.0m	5.0 m



## 7-2-4 一般計算書

種 別：運搬処理工  
 ブロック：左岸  
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
殻運搬処理 無筋コンクリート	構造物取壊し工より $V=5.8 \times 0.35=2.030$	2.0 m <sup>3</sup>
殻運搬処理 鉄筋コンクリート	構造物取壊し工より $V=2.2$	2.2 m <sup>3</sup>
殻運搬処理 アスファルト	構造物取壊し工より $V=42.3 \times 0.05=2.1$	2.1 m <sup>3</sup>

7-2-5 一般計算書

種 別：運搬処理工  
 ブロック：右岸  
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
殻運搬処理 無筋コンクリート	構造物取壊し工より $V=35.5 \times 0.35=12.425$	12.4 m <sup>3</sup>
殻運搬処理 アスファルト	構造物取壊し工より $V=43.9 \times 0.05=2.2$	2.2 m <sup>3</sup>

## 8. 仮設工(1)

## 8-1 仮設工数量総括表

A1橋台

工種	種別	細別	規格				単位	数量	備考
矢板工	施工延長						m	29.6	
	鋼矢板枚数		Ⅲ型	SYW295	L=9.50m	継手なし	枚	74	リース材
	鋼矢板質量		単位重量60.0Kg/m	一本当り570.0Kg			kg	42180	〃
	圧入長			L=8.78m	油圧式杭圧入引抜工法(硬質地盤専用)		枚	74	加重平均N値=129
	引抜長			L=8.78m	油圧式杭圧入引抜工法		枚	74	〃
仮設材設置撤去工	主部材	腹起し	H-350×350×12×19		SS400	L=5.35m	本	4	リース材
			単位重量150.0Kg/m	一本当り802.5Kg			kg	3210	〃
			H-350×350×12×19		SS400	L=8.25m	本	4	リース材
			単位重量150.0Kg/m	一本当り1237.5Kg			kg	4950	〃
		切梁	H-300×300×10×15		SS400	L=4.15m	本	2	リース材
			単位重量100.0Kg/m	一本当り415.0Kg			kg	830	〃
			H-300×300×10×15		SS400	L=1.12m	本	8	リース材
			単位重量100.0Kg/m	一本当り112.1Kg			kg	897	〃
	隅火打ち								
	小計							kg	9887
副部材(A)	ピース, プレート等						kg	2175	主部材×0.22
副部材(B)	ブラケット, ボルト等						kg	395	主部材×0.04
合計							kg	12457	
仮設材運搬質量							t	25	

仮設工

(A1橋台)

1) 数量集計表

工 種	種 別	細 別	規 格				単 位	数 量	備 考		
矢板工	施工延長						m	29.6			
	鋼矢板枚数		Ⅲ型	SYW295	L=9.50m	継手なし	枚	74	リース材		
	鋼矢板質量		単位重量60.0Kg/m	一本当り570.0Kg			kg	42180	〃		
	圧入長			L=8.78m	油圧式杭圧入引抜工法(硬質地盤専用)		枚	74	加重平均N値=129		
	引抜長			L=8.78m	油圧式杭圧入引抜工法		枚	74	〃		
仮設材設置撤去工	主部材	腹起し	H-350×350×12×19		SS400	L=5.35m	本	4	リース材		
			単位重量150.0Kg/m	一本当り802.5Kg			kg	3210	〃		
			H-350×350×12×19		SS400	L=8.25m	本	4	リース材		
			単位重量150.0Kg/m	一本当り1237.5Kg			kg	4950	〃		
		切梁	H-300×300×10×15		SS400	L=4.15m	本	2	リース材		
			単位重量100.0Kg/m	一本当り415.0Kg			kg	830	〃		
		隅火打ち	H-300×300×10×15		SS400	L=1.12m	本	8	リース材		
			単位重量100.0Kg/m	一本当り112.1Kg			kg	897	〃		
		小計							kg	9887	
		副部材(A)	ピース、プレート等					kg	2175	主部材×0.22	
		副部材(B)	ブラケット、ボルト等					kg	395	主部材×0.04	
		合 計							kg	12457	
仮設材運搬質量						t	25				

2) 矢板工 ( 鋼矢板 , SYW295 )

2-1. 施工延長

$$L = 5.600 + 9.200 + 5.600 + 9.200 = 29.600 \text{ m}$$

2-2. 施工枚数 ( III型 )( 継手なし )

$$L = 9.50 \text{ m}$$

$$N = 29.600 \text{ m} / 0.400 \text{ m/枚} = 74 \text{ 枚}$$

2-3. 鋼矢板質量

$$L = 9.50 \text{ m} \quad N = 74 \text{ 枚}$$

$$w = 9.50 \text{ m} \times 60.0 \text{ kg/m} \times 74 \text{ 枚} = 42180 \text{ kg} \\ = 42.2 \text{ t}$$

2-4. 圧入長 ( 油圧式杭圧入引抜工法(硬質地盤専用) )

$$L = 279.868 - ( 271.088 ) = 8.78 \text{ m}$$

(打込み深度)

$$N = 74 \text{ 枚}$$

2-5. 引抜長 ( 油圧式杭圧入引抜工法 )

$$L = 279.868 - ( 271.088 ) = 8.78 \text{ m}$$

(打込み深度)

$$N = 74 \text{ 枚}$$

3) 仮設材設置撤去工

3-1. 主部材

腹起し ( H-350×350×12×19 )

$$N = 2 \text{ 本} \times 2 \text{ 箇所} = 4 \text{ 本}$$

$$L = 5.350 \text{ m} \times 4 \text{ 本} = 21.4 \text{ m}$$

$$w1 = 5.350 \text{ m} \times 150.0 \text{ kg/m} \times 4 = 3210 \text{ kg} \\ = 3.2 \text{ t}$$

$$N = 2 \text{ 本} \times 2 \text{ 箇所} = 4 \text{ 本}$$

$$L = 8.250 \text{ m} \times 4 \text{ 本} = 33.00 \text{ m}$$

$$w2 = 8.250 \text{ m} \times 150.0 \text{ kg/m} \times 4 = 4950 \text{ kg} \\ = 5.0 \text{ t}$$

---

$$\Sigma W = 8160 \text{ kg} \\ = 8.2 \text{ t}$$

切 梁 ( H-300×300×10×15 )

$$\begin{aligned} N &= 1 \text{ 本} \times 2 \text{ 箇所} &= 2 \text{ 本} \\ L &= 4.150 \text{ m} \times 2 \text{ 本} &= 8.3 \text{ m} \\ w &= 4.150 \text{ m} \times 100.0 \text{ kg/m} \times 2 \text{ 本} &= 830 \text{ kg} \\ & &= 0.8 \text{ t} \end{aligned}$$

---

$$\begin{aligned} \Sigma W &= 830 \text{ kg} \\ &= 0.9 \text{ t} \end{aligned}$$

隅火打ち ( H-300×300×10×15 )

$$\begin{aligned} N &= 2 \text{ 本} \times 4 \text{ 箇所} &= 8 \text{ 本} \\ L &= 2.121 \text{ m} - 0.500 \text{ m} \times 2 \text{ 個} &= 1.121 \text{ m} \\ \Sigma L &= 1.121 \text{ m} \times 8 \text{ 本} &= 8.97 \text{ m} \\ w &= 1.121 \text{ m} \times 100.0 \text{ kg/m} \times 8 \text{ 本} &= 897 \text{ kg} \\ & &= 0.9 \text{ t} \end{aligned}$$

主部材質量合計

$$W = 8160 + 830 + 897 = 9887 \text{ kg}$$

3-2. 副部材A (ピース、プレート等)

$$\begin{aligned} W &= 9887 \text{ kg} \times 0.22 &= 2175 \text{ kg} \\ & &= 2.2 \text{ t} \end{aligned}$$

3-3. 副部材B (ブラケット、ボルト等)

$$\begin{aligned} W &= 9887 \text{ kg} \times 0.04 &= 395 \text{ kg} \\ & &= 0.4 \text{ t} \end{aligned}$$

3-4. 仮設材質量合計

$$\begin{aligned} W &= 9887 + 2175 + 395 &= 12457 \text{ kg} \\ & &= 12.5 \text{ t} \end{aligned}$$

4) 仮設材運搬質量

$$\begin{aligned} W &= 8.2 + 0.9 + 0.9 + 2.2 \\ & \quad + 0.4 + 12.5 &= 25.1 \text{ t} \end{aligned}$$

## 8-2 仮設工数量総括表

A2橋台

工種	種別	細別	規格				単位	数量	備考
矢板工	施工延長						m	30.4	
	鋼矢板枚数		Ⅲ型	SYW295	L=9.50m	継手なし	枚	76	リース材
	鋼矢板質量		単位重量60.0Kg/m	一本当り570.0Kg			kg	43320	〃
	圧入長			L=8.67m	油圧式杭圧入引抜工法(硬質地盤専用)		枚	76	加重平均N値=128
	引抜長			L=8.67m	油圧式杭圧入引抜工法		枚	76	〃
仮設材設置撤去工	主部材	腹起し	H-350×350×12×19		SS400	L=5.75m	本	4	リース材
			単位重量150.0Kg/m	一本当り862.5Kg			kg	3450	〃
			H-350×350×12×19		SS400	L=8.25m	本	4	リース材
			単位重量150.0Kg/m	一本当り1237.5Kg			kg	4950	〃
		切梁	H-300×300×10×15		SS400	L=4.55m	本	2	リース材
			単位重量100.0Kg/m	一本当り455.0Kg			kg	910	〃
			H-300×300×10×15		SS400	L=1.12m	本	8	リース材
			単位重量100.0Kg/m	一本当り112.1Kg			kg	897	〃
	隅火打ち								
	小計						kg	10207	
副部材(A)	ピース, プレート等					kg	2246	主部材×0.22	
副部材(B)	ブラケット, ボルト等					kg	408	主部材×0.04	
合計						kg	12861		
仮設材運搬質量						t	26		

仮設工

(A2橋台)

1) 数量集計表

工種	種別	細別	規格				単位	数量	備考	
矢板工	施工延長						m	30.4		
	鋼矢板枚数		Ⅲ型	SYW295	L=9.50m	継手なし	枚	76	リース材	
	鋼矢板質量		単位重量60.0Kg/m	一本当り570.0Kg			kg	43320	〃	
	圧入長			L=8.67m	油圧式杭圧入引抜工法(硬質地盤専用)		枚	76	加重平均N値=128	
	引抜長			L=8.67m	油圧式杭圧入引抜工法		枚	76	〃	
仮設材設置撤去工	主部材	腹起し	H-350×350×12×19		SS400	L=5.75m	本	4	リース材	
			単位重量150.0Kg/m	一本当り862.5Kg			kg	3450	〃	
			H-350×350×12×19		SS400	L=8.25m	本	4	リース材	
			単位重量150.0Kg/m	一本当り1237.5Kg			kg	4950	〃	
		切梁	H-300×300×10×15		SS400	L=4.55m	本	2	リース材	
			単位重量100.0Kg/m	一本当り455.0Kg			kg	910	〃	
		隅火打ち	H-300×300×10×15		SS400	L=1.12m	本	8	リース材	
			単位重量100.0Kg/m	一本当り112.1Kg			kg	897	〃	
		小計						kg	10207	
	副部材(A)	ピース、プレート等					kg	2246	主部材×0.22	
	副部材(B)	ブラケット、ボルト等					kg	408	主部材×0.04	
	合計						kg	12861		
仮設材運搬質量						t	26			

2) 矢板工 ( 鋼矢板 , SYW295 )

2-1. 施工延長

$$L = 6.000 + 9.200 + 6.000 + 9.200 = 30.400 \text{ m}$$

2-2. 施工枚数 ( III型 )( 継手なし )

$$L = 9.50 \text{ m}$$

$$N = 30.400 \text{ m} / 0.400 \text{ m/枚} = 76 \text{ 枚}$$

2-3. 鋼矢板質量

$$L = 9.50 \text{ m} \quad N = 76 \text{ 枚}$$

$$w = 9.50 \text{ m} \times 60.0 \text{ kg/m} \times 76 \text{ 枚} = 43320 \text{ kg} \\ = 43.3 \text{ t}$$

2-4. 圧入長 ( 油圧式杭圧入引抜工法(硬質地盤専用) )

$$L = 280.090 - ( 271.420 ) = 8.67 \text{ m} \\ \text{(打込み深度)}$$

$$N = 76 \text{ 枚}$$

2-5. 引抜長 ( 油圧式杭圧入引抜工法 )

$$L = 280.090 - ( 271.420 ) = 8.67 \text{ m} \\ \text{(打込み深度)}$$

$$N = 76 \text{ 枚}$$

3) 仮設材設置撤去工

3-1. 主部材

腹起し ( H-350×350×12×19 )

$$N = 2 \text{ 本} \times 2 \text{ 箇所} = 4 \text{ 本}$$

$$L = 5.750 \text{ m} \times 4 \text{ 本} = 23 \text{ m}$$

$$w1 = 5.750 \text{ m} \times 150.0 \text{ kg/m} \times 4 = 3450 \text{ kg} \\ = 3.5 \text{ t}$$

$$N = 2 \text{ 本} \times 2 \text{ 箇所} = 4 \text{ 本}$$

$$L = 8.250 \text{ m} \times 4 \text{ 本} = 33.00 \text{ m}$$

$$w2 = 8.250 \text{ m} \times 150.0 \text{ kg/m} \times 4 = 4950 \text{ kg} \\ = 5.0 \text{ t}$$

---

$$\Sigma W = 8400 \text{ kg} \\ = 8.4 \text{ t}$$

切 梁 ( H-300×300×10×15 )

$$N = 1 \text{ 本} \times 2 \text{ 箇所} = 2 \text{ 本}$$

$$L = 4.550 \text{ m} \times 2 \text{ 本} = 9.1 \text{ m}$$

$$w = 4.550 \text{ m} \times 100.0 \text{ kg/m} \times 2 \text{ 本} = 910 \text{ kg}$$

$$= 0.9 \text{ t}$$

---


$$\Sigma W = 910 \text{ kg}$$

$$= 1.0 \text{ t}$$

隅火打ち ( H-300×300×10×15 )

$$N = 2 \text{ 本} \times 4 \text{ 箇所} = 8 \text{ 本}$$

$$L = 2.121 \text{ m} - 0.500 \text{ m} \times 2 \text{ 個} = 1.121 \text{ m}$$

$$\Sigma L = 1.121 \text{ m} \times 8 \text{ 本} = 8.97 \text{ m}$$

$$w = 1.121 \text{ m} \times 100.0 \text{ kg/m} \times 8 \text{ 本} = 897 \text{ kg}$$

$$= 0.9 \text{ t}$$

主部材質量合計

$$W = 8400 + 910 + 897 = 10207 \text{ kg}$$

3-2. 副部材A (ピース、プレート等)

$$W = 10207 \text{ kg} \times 0.22 = 2246 \text{ kg}$$

$$= 2.3 \text{ t}$$

3-3. 副部材B (ブラケット、ボルト等)

$$W = 10207 \text{ kg} \times 0.04 = 408 \text{ kg}$$

$$= 0.4 \text{ t}$$

3-4. 仮設材質量合計

$$W = 10207 + 2246 + 408 = 12861 \text{ kg}$$

$$= 12.9 \text{ t}$$

4) 仮設材運搬質量

$$W = 8.4 + 1.0 + 0.9 + 2.3$$

$$+ 0.4 + 12.9 = 25.9 \text{ t}$$



## 9. 仮設工(2)

名称	規格	算定式	数量
盛土		別途計算より =	227.7 m <sup>3</sup>
		A2仮盛土撤去仮置き土（締固め土量）流用 =	110.2 m <sup>3</sup>
		購入土 227.7-110.2（締固め土量） =	117.5 m <sup>3</sup>
土砂等運搬		購入土 117.5×1.11（地山換算） =	130.4 m <sup>3</sup>
購入土		ほぐし 117.5×1.33（ほぐし換算） =	156.3 m <sup>3</sup>
掘削		盛土撤去（処分） =	227.7 m <sup>3</sup>
	土砂等運搬	処分 =	227.7 m <sup>3</sup>
	処分費	=	227.7 m <sup>3</sup>
大型土のう 設置・撤去	大型土のう	$1/2 \times (0 \text{ 袋} + 5 \text{ 袋}) \times 12 \text{ 列} =$	
		$+ 5 \text{ 袋} \times 9 \text{ 列} =$	
		$+ 1/2 \times (5 \text{ 袋} + 0 \text{ 袋}) \times 9 \text{ 列} =$	98 袋
	大型土のう製作	A2濁水対策工土のう24流用 98-24 =	74 袋
		A2濁水対策土のう252-同A1土のう228を流用= 24	
	土砂等運搬	購入土 74.0/1.2（地山換算） =	61.7 m <sup>3</sup>
	購入土	ほぐし =	74.0 m <sup>3</sup>
	大型土のう設置	=	98 袋
	大型土のう撤去	=	98 袋
	土砂等運搬	処分 98/1.2（地山換算） =	81.7 m <sup>3</sup>
	処分費	=	81.7 m <sup>3</sup>
	計画	A2橋台盛土→A2護岸濁水対策→A1橋台盛土→A1護岸濁水対策	

9-1-2 A1橋台 土工

数量計算

測 点	距 離	埋戻し			盛土			摘 要
		断 面	平 均	立 積	断 面	平 均	立 積	
		0.0	—	—				
	5.400	15.6	7.80	42.1				
	9.200	15.6	15.60	143.5				
	5.400	0.0	7.80	42.1				
合 計				227.7			0.0	



9-2-2 A2橋台 土工

数量計算

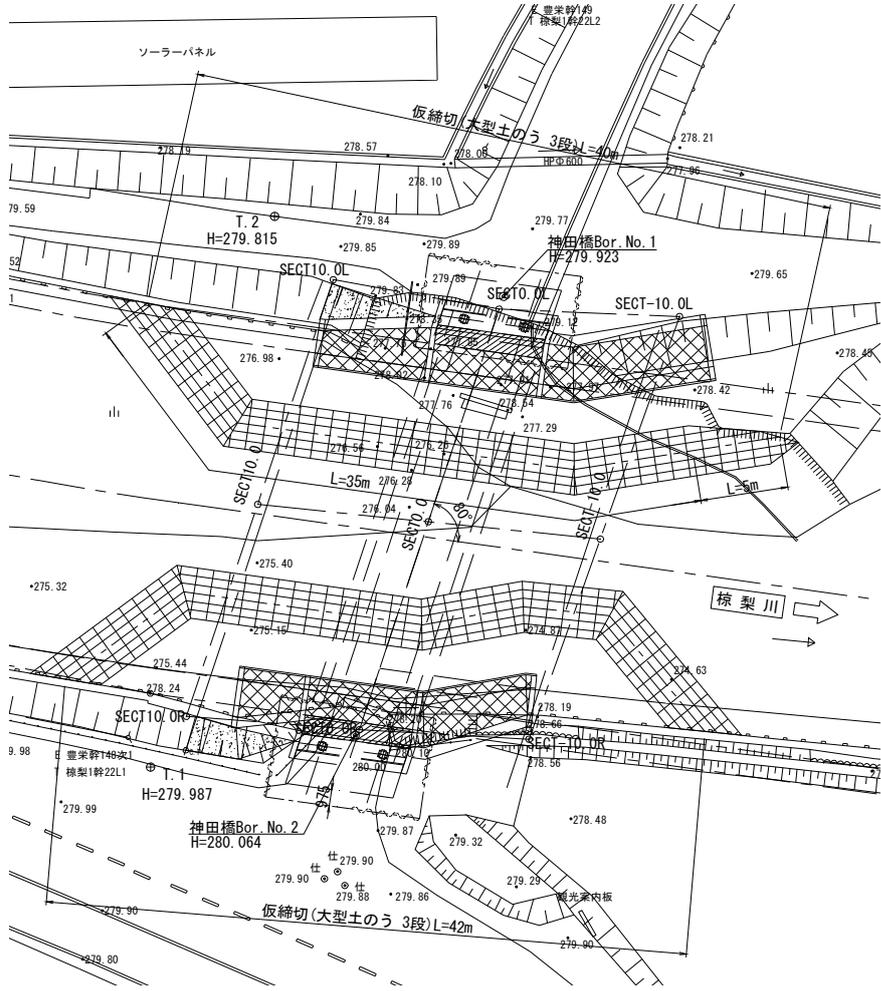
測点	距離	埋戻し			盛土			摘要
		断面	平均	立積	断面	平均	立積	
		0.0	—	—				
	5.300	16.0	8.00	42.4				
	9.200	16.0	16.00	147.2				
	5.300	0.0	8.00	42.4				
合計				232.0			0.0	





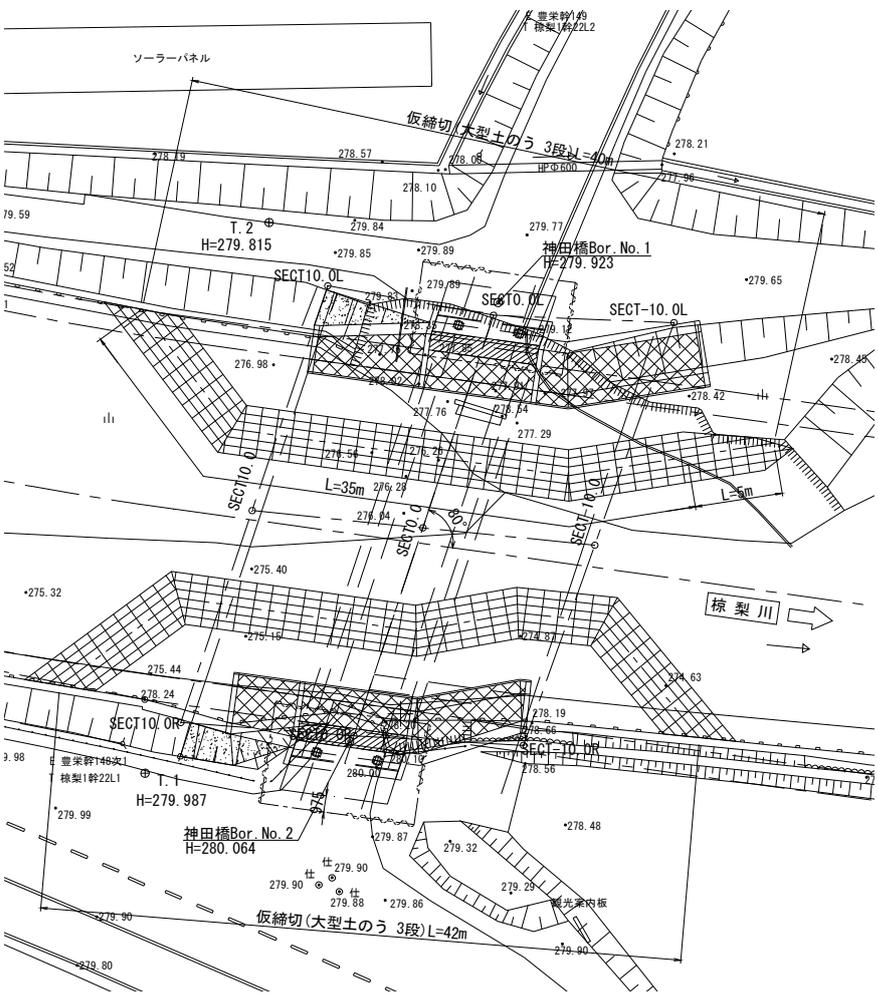
# 9-3-3 一般計算書

種 別：仮締切工  
 ブロック：左岸  
 区 分：

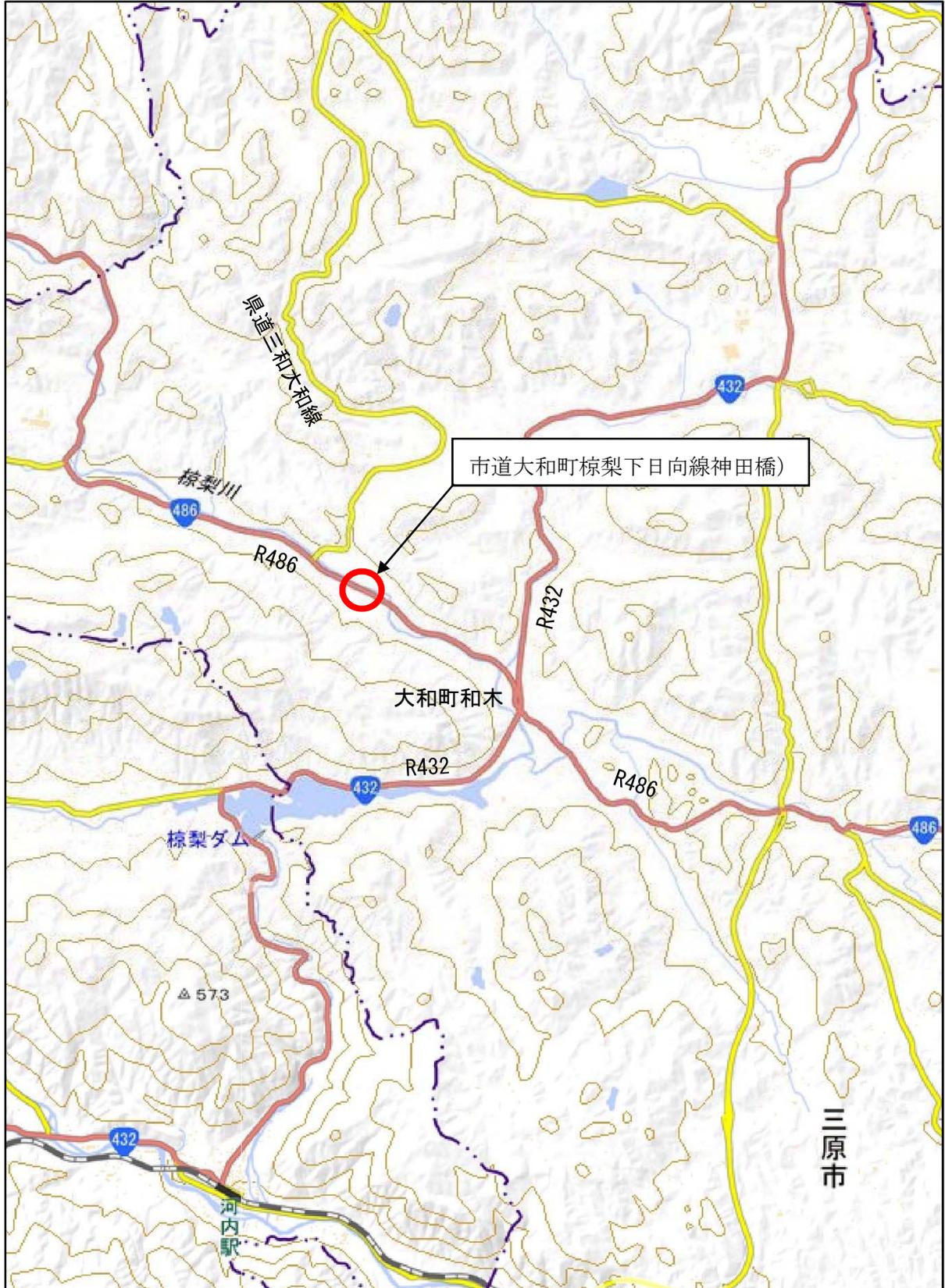
細別/規格	算 式 / 図	数 量
大型土のう 設置・撤去  1m3/個	 <p style="margin-top: 20px;">仮設計画図より  <math>N = 6 \times 35.0 + (6+1) / 2 \times 5.0 = 227.5</math></p>	228 個
1m3/個		

# 9-3-4 一般計算書

種 別：仮締切工  
 ブロック：右岸  
 区 分：

細別/規格	算 式 / 図	数 量
大型土のう 設置・撤去  1m3/個	 <p style="margin-top: 20px;">仮設計画図より  <math>N=6 \times 42.0=252.0</math></p>	252 個

# 位置図(広域)



# 位置図(詳細)



国土地理院地図使用