

工 事 番 号							
設計年度	平成31年度	橋梁災害復旧工事（市道大和町十郎深見線（深見橋）） 三原市 大和町下徳良					
施工月日	令和 年 月 日						
施工方法	請 負						
工事期間							
工 事 概 要				起 工 理 由			
施工内容 橋長 L=15.2m 幅員 W=2.6m 下部工 逆T型橋台 N=2基 構造物撤去工 一式 仮設工 一式 上部工 PC単純床版橋工 一式 道路土工 一式							



特記仕様書

第1章 総則

第1節 適用

- 1 本特記仕様書は、三原市大和町下徳良 橋梁災害復旧工事(市道大和町十郎深見線(深見橋))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 8：00～17：00（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 市道大和町十郎深見線 深見橋

2 協議内容 河内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。

範囲 二級河川沼田川水系徳良川

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。

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こと。

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こと。

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。)

2 仮設工事用道路

参考図による。

第6節 その他

1 工事用機資材等の用地

工事用機資材および土砂等置場は受注者が責任をもって確保し, 原形復旧すること。

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参加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 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

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
本工事費				
道路改良		式	1	レベル1
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, 機械施工	m3	29	レベル4
コンクリート構造物取壊し	鉄筋構造物, 機械施工	m3	6	レベル4
舗装版切断	アスファルト舗装版, t=15cm以下	式	1	レベル4
舗装版破碎	アスファルト舗装版, t=15cm以下	m2	33	レベル4
石積取壊し	空積控え35cm	m2	4	レベル4
鋼材切断	パイルベント (鋼管杭)	箇所	3	レベル4
排水構造物撤去工		式	1	レベル3
ヒューム管撤去	管径400mm	m	5	レベル4
運搬処理工		式	1	レベル3
殻運搬	Co(無筋)	m3	29	レベル4
殻運搬	Co(鉄筋)	m3	6	レベル4
殻運搬	As	m3	2	レベル4

工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
殻処分	Co(無筋)	m3	29	レベル4
殻処分	Co(鉄筋)	m3	6	レベル4
殻処分	As	m3	2	レベル4
現場発生品運搬	H鋼, パイルベント等	式	1	レベル4
舗装		式	1	レベル1
舗装工		式	1	レベル2
アスファルト舗装工		式	1	レベル3
下層路盤(車道・路肩部)	RC-40, 全仕上り厚150mm	m2	30	レベル4
上層路盤(車道・路肩部)	M-30, 全仕上り厚100mm	m2	30	レベル4
基層(車道・路肩部)	再生粗粒度(20), 舗装厚t=50mm 平均幅員3.0m超	m2	30	レベル4
表層(車道・路肩部)	再生密粒度(20), 舗装厚t=50mm 平均幅員3.0m超	m2	30	レベル4
舗装工	橋面	式	1	レベル2
橋面防水工		式	1	レベル3
橋面防水	シート系防水	m2	38	レベル4
アスファルト舗装工		式	1	レベル3
表層(車道・路肩部)	再生密粒度(20), 平均舗装厚t=80mm 平均幅員1.4m以上3.0m以下	m2	38	レベル4
調整コンクリート	無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB	m3	1	レベル4
排水構造物工		式	1	レベル2

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
管渠工		式	1	レベル3
ヒューム管(B形管)	据付 管径400mm 固定基礎180° 巻き	m	4	レベル4
ヒューム管(B形管)	据付 管径400mm 固定基礎360° 巻き	m	2	レベル4
防護柵工		式	1	レベル2
路側防護柵工		式	1	レベル3
ガードレール	塗装品_Gr-C-2B	m	5	レベル4
防護柵基礎工		式	1	レベル3
ガードレール基礎		m	5	レベル4
型枠	円形紙管 175×3.5	式	1	レベル4
鉄筋	SD295A_D13	t	0.01	レベル4
区画線工		式	1	レベル2
区画線工		式	1	レベル3
溶融式区画線	昼間施工, 黄色・実線_15cm, 塗布厚t=1.5mm 排水性舗装用の無	m	5	レベル4
コンクリート橋上部		式	1	レベル1
PC橋工		式	1	レベル2
プレテンション桁製作工		式	1	レベル3
プレテンション桁製作		本	5	レベル4
支承工		式	1	レベル3

工事数量総括表

頁0 -0004

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
ゴム支承	プレテンション床版橋用簡易タイプ ゴム支承(パッド型)S-2	m	7	レベル4
変位制限装置	可動, M42D	組	4	レベル4
変位制限装置	固定, F55D	組	4	レベル4
架設工(クレーン架設)		式	1	レベル3
桁架設	プレテンションPC単純床版橋 AS-12相当	本	5	レベル4
床版・横組工		式	1	レベル3
コンクリート	呼び強度30, スランプ12, 粗骨材20(25) W/C(55%), 種別(普通)	m ³	2	レベル4
PCケーブル	プレテン桁用 (1S17.8)	m	28	レベル4
緊張	1S17.8, CCLグリップ	ケーブル	8	レベル4
足場		式	1	レベル4
橋梁付属物工		式	1	レベル2
伸縮装置工		式	1	レベル3
鋼・ゴム製伸縮装置	普通型 車道用 伸縮量35mm	m	4.0	レベル4
鋼・ゴム製伸縮装置	普通型 車道用 伸縮量20mm	m	2.6	レベル4
排水装置工		式	1	レベル3
排水枿	角形鋼管 50*100	箇所	1	レベル4
地覆工		式	1	レベル3
場所打地覆	W=600	m	30	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
橋梁用防護柵工		式	1	レベル3
橋梁用防護柵	Gr-C-2B-5	m	29	レベル4
銘板工		式	1	レベル3
橋銘板	ブロンズ製, 300×150×15	枚	4	レベル4
橋歴板	ブロンズ製, 300×200×13	枚	1	レベル4
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		式	1	レベル3
均しコンクリート	18-8-40BB, t=100mm	m2	23	レベル4
コンクリート	24-12-25(20)BB	m3	58	レベル4
鉄筋	SD345_D16~D25	t	2.53	レベル4
鉄筋	SD345_D13	t	0.22	レベル4
型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	式	1	レベル4
型枠	円形紙管 175×3.5	式	1	レベル4
足場	安全ネットの無	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
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		式	1	レベル3
均しコンクリート	18-8-40BB, t=100mm	m2	15	レベル4
コンクリート	24-12-25 (20) BB, 一般養生 Co夜間割増の無	m3	37	レベル4
鉄筋	SD345_D16~D25	t	0.99	レベル4
鉄筋	SD345_D13	t	0.36	レベル4
型枠	一般型枠 鉄筋・無筋構造物	式	1	レベル4
型枠	円形紙管 150×3.5	式	1	レベル4
支保	支保耐力 40kN/m2以下	式	1	レベル4
足場	安全ネットの無	式	1	レベル4
法覆護岸工	右岸側	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, W=681, H=400	m	9	レベル4
大型ブロック積	ブロック積(空積) 控長60~65cm 壁体質量1.15t/m2以上	m2	28	レベル4
胴込・裏込材(碎石)	RC-40	m3	15	レベル4
吸出し防止材(全面)設置	合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m	m2	28	レベル4

工事数量総括表

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
天端コンクリート	18-8-40BB	m	7	レベル4
小口止コンクリート	18-8-40BB 1号	m ³	1	レベル4
小口止コンクリート	18-8-40BB 2号	m ³	1	レベル4
すりつけ工		式	1	レベル3
すり付け工	ブロック積み	m ²	8	レベル4
盛土工		式	1	レベル3
路体(築堤)盛土	施工幅員2.5m未満	m ³	3	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, 現場制約無	m ²	8	レベル4
植生工		式	1	レベル3
張芝	[規]300m ² 未満	m ²	8	レベル4
法覆護岸工	左岸側	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, W=547, H=350	m	24	レベル4
大型ブロック積	ブロック積(空積) 控長50cm 壁体質量0.81t/m ² 以上	m ²	74	レベル4
胴込・裏込材(砕石)	RC-40	m ³	38	レベル4
吸出し防止材(全面)設置	合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m	m ²	74	レベル4

工事数量総括表

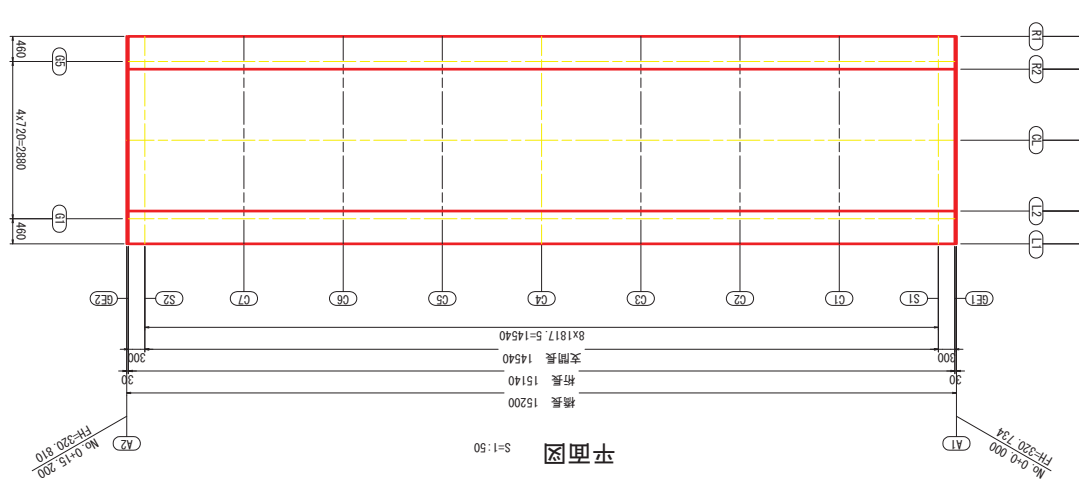
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
天端コンクリート	18-8-40BB	m	24	レベル4
小口止コンクリート	18-8-40BB 3号	m ³	0.4	レベル4
小口止コンクリート	18-8-40BB 4号	m ³	0.4	レベル4
間切工	18-8-40BB	m ³	2	レベル4
全工種共通仮設		式	1	レベル1
仮設工		式	1	レベル2
土留・仮締切工		式	1	レベル3
水替工		式	1	レベル3
仮水路工		式	1	レベル3
路側防護柵工		式	1	レベル3
ガードレール	塗装品_Gr-C-4E 撤去復旧	m	4	レベル4
汚濁防止工		式	1	レベル3
交通管理工		式	1	レベル3
交通誘導警備員		人	536	レベル4
直接工事費				
運搬費				
運搬費		式	1	レベル2
運搬費		式	1	レベル3

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
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	1	レベル4
仮設材運搬費		t	79.9	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 **				

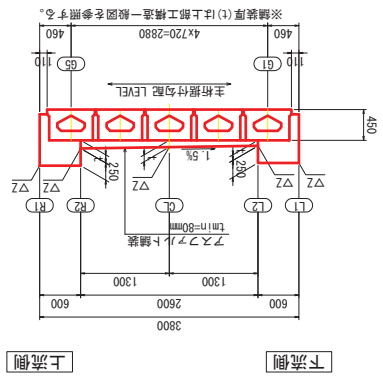


線形図



平面図

断面図



平面線形



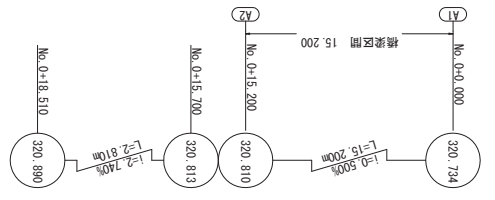
主要点座標

測点	X座標	Y座標	要素
No.0+0.000	-161729.4850	69850.0250	R=∞
No.0+15.200	-161714.6050	69846.9170	R=∞

小座標値および計画高表

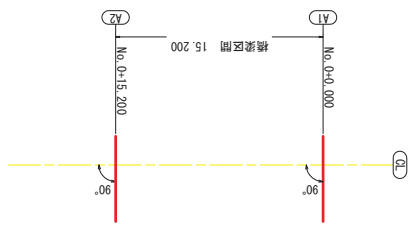
区間	測点	X座標	Y座標	要素
L1	A1	0.0000	0.3000	2.1475
	B1	0.0000	1.9000	1.9000
L2	A2	0.0000	0.3000	2.1475
	B2	0.0000	1.9000	1.9000
L3	A3	0.0000	0.3000	2.1475
	B3	0.0000	1.9000	1.9000
L4	A4	0.0000	0.3000	2.1475
	B4	0.0000	1.9000	1.9000
L5	A5	0.0000	0.3000	2.1475
	B5	0.0000	1.9000	1.9000
L6	A6	0.0000	0.3000	2.1475
	B6	0.0000	1.9000	1.9000
L7	A7	0.0000	0.3000	2.1475
	B7	0.0000	1.9000	1.9000

線形変換

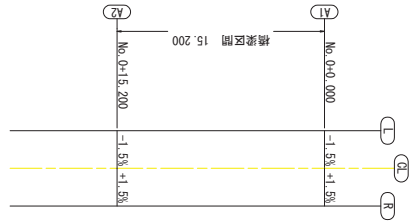


縦断線形

下部工設定方法



横断線形

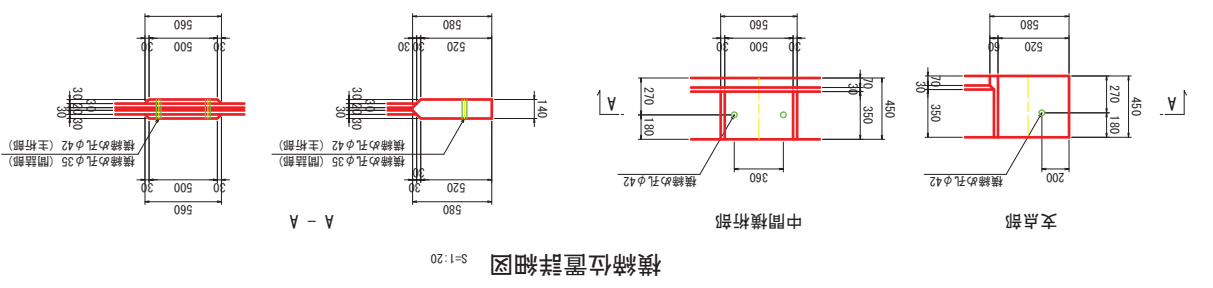
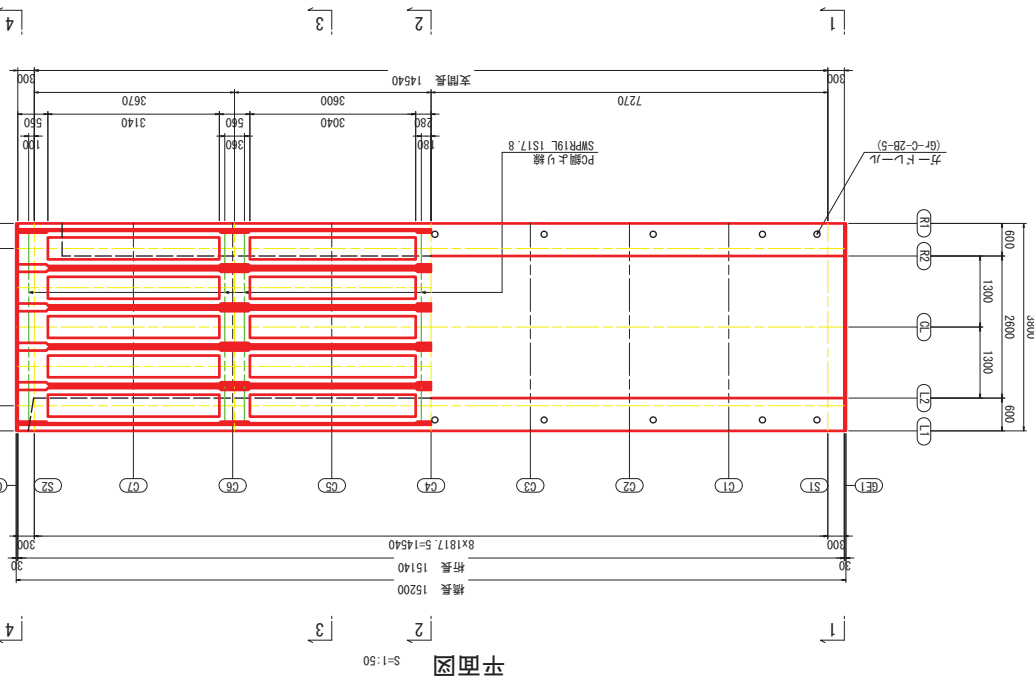
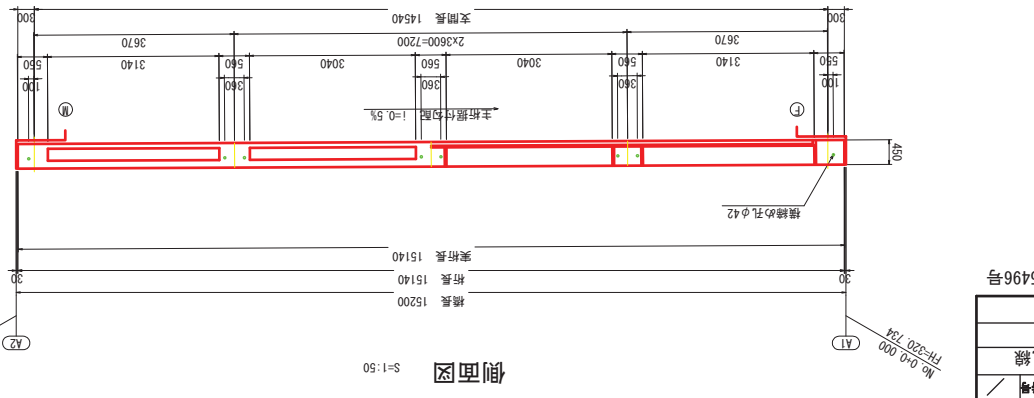


小座標の設定

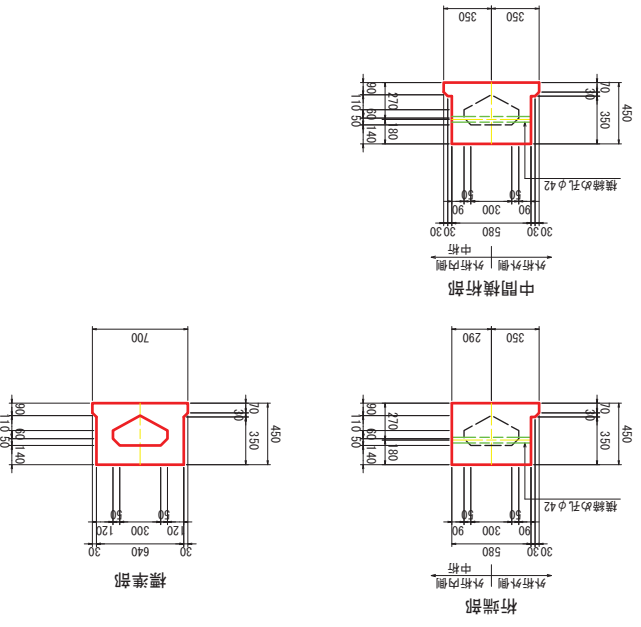
A1とB1の交点を原点(0,0)とし、A2とB2の交点を結ぶ方向をX軸、直交する方向をY軸とした数字座標系とする。

図面番号	3 / 28	縮尺	図示
年度	平成31年度		
工事種別	橋梁災害復旧工事		
種類	深埋橋上部工構造一般図		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
工事番号	第5496号		

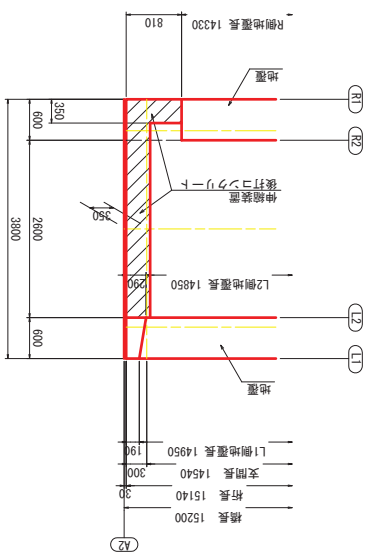
上部工構造一般図 (その1)



主桁断面形状図



地震カット詳細図



A2側平面図

S=1:40

側面図

S=1:50

平面図

S=1:50

横桁位置詳細図

S=1:20

A-A

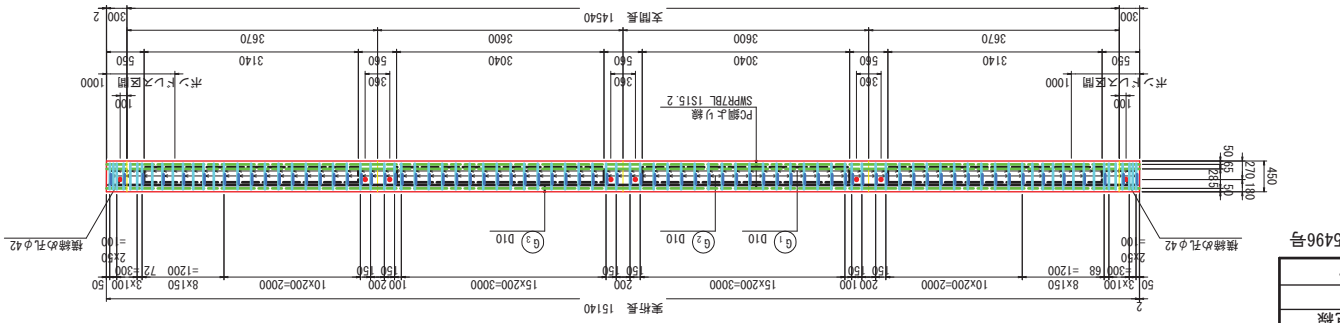
主桁断面形状図

S=1:20

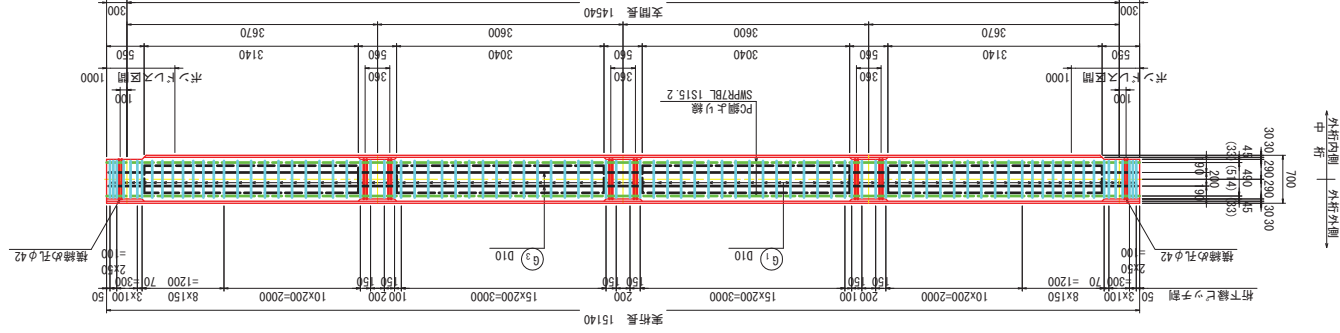
AS12相当 (JIS A 5373)

S=1:20

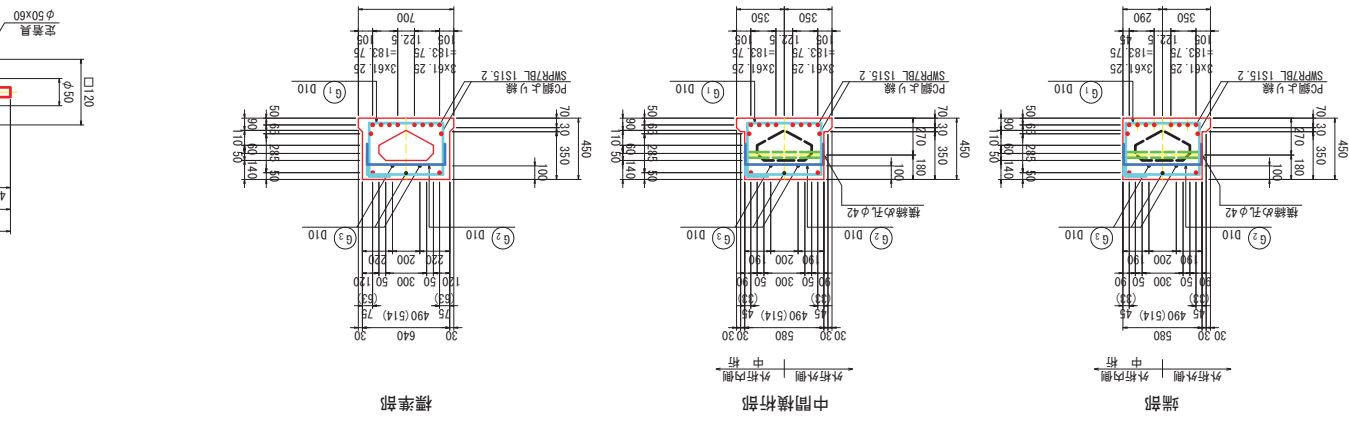




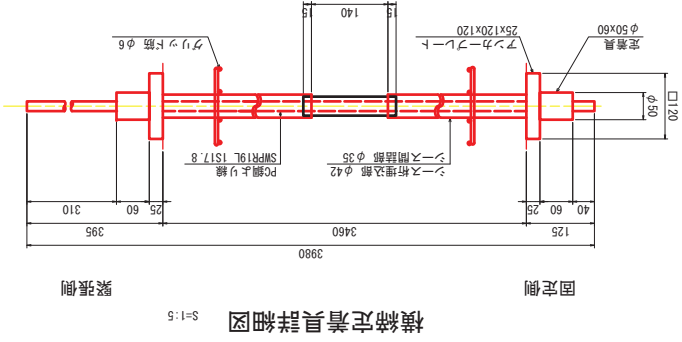
主桁配筋図 S=1:40



側面図 S=1:40



断面図 S=1:20

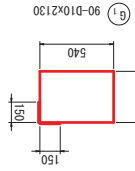
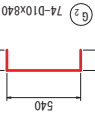
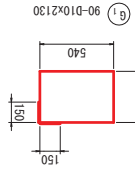
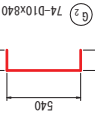
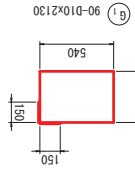
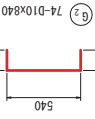
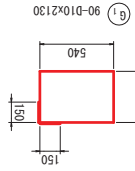
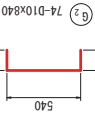
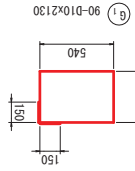
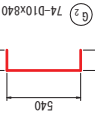
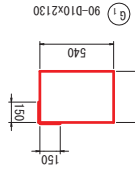
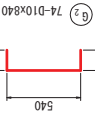
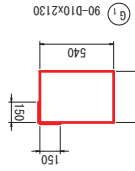
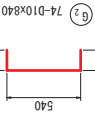
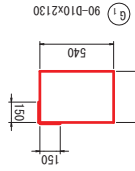
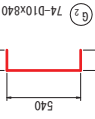
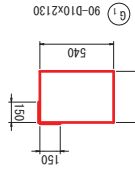
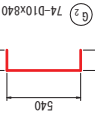
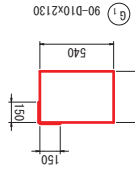
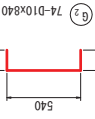
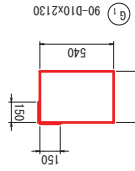
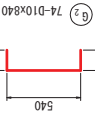
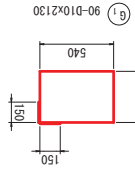
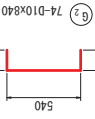
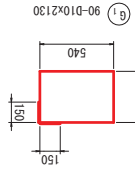
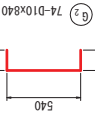
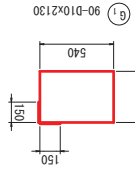
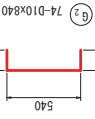
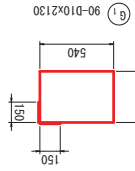
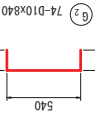
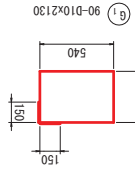
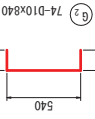
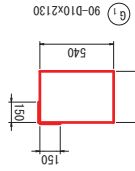
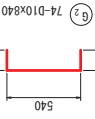
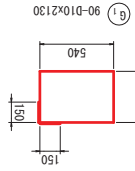
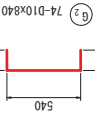
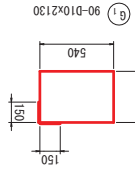
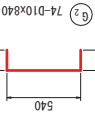
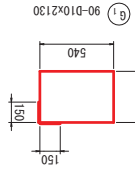
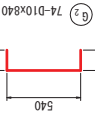
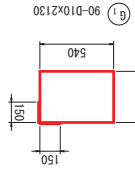
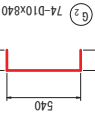
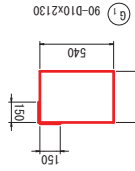
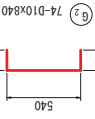
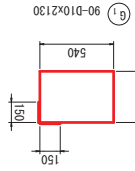
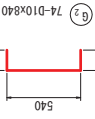
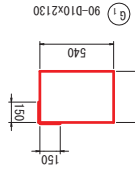
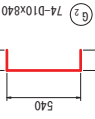
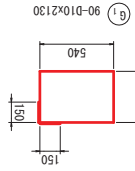
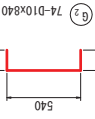
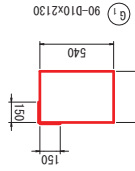
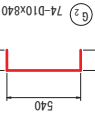
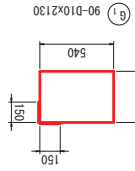
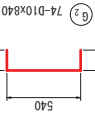
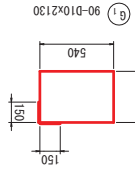
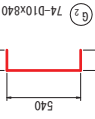
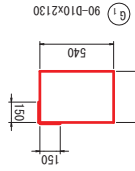
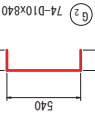
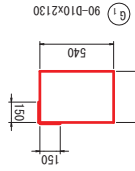
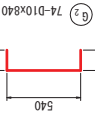
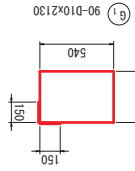
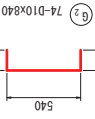
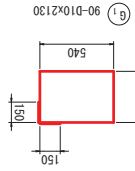
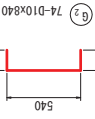
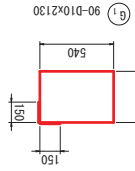
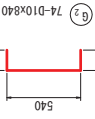
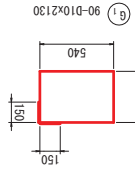
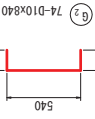
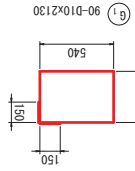
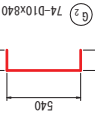
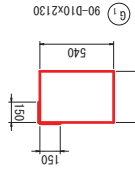
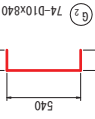
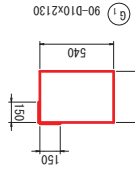
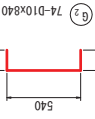
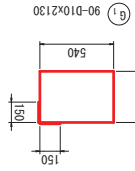
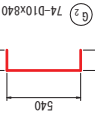
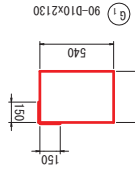
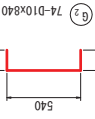
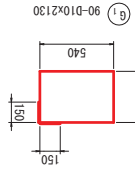
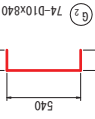
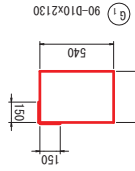
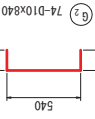
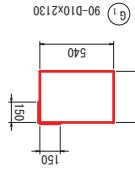
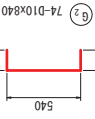
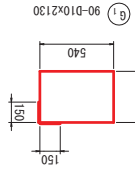
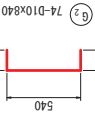
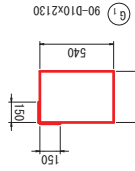
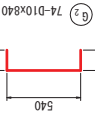
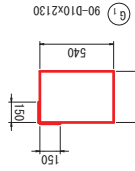
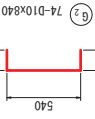
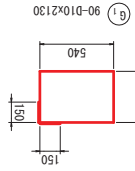
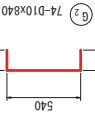
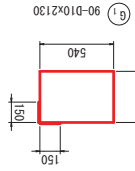
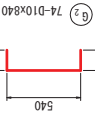
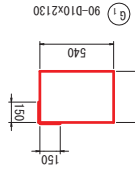
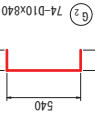
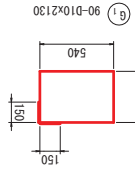
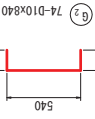
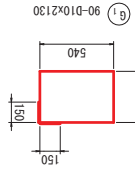
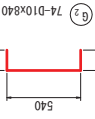
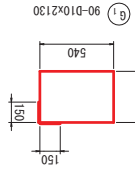
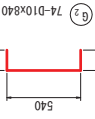
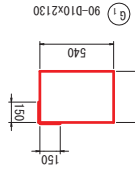
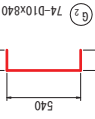
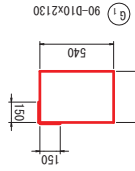
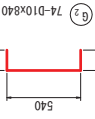
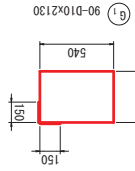
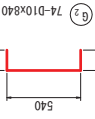
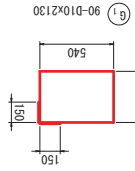
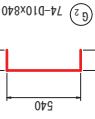
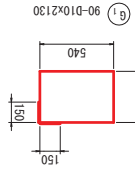
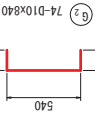
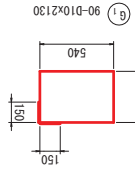
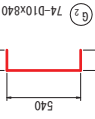
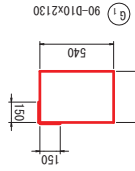
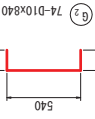
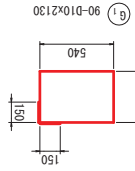
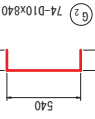
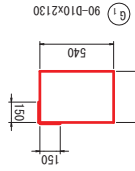
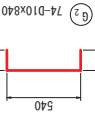
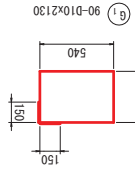
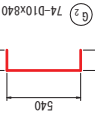
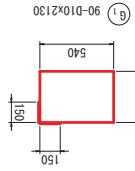
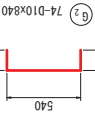
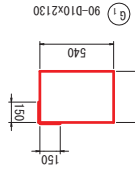
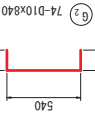
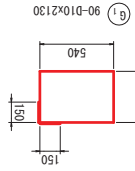
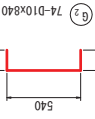
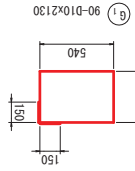
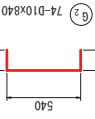
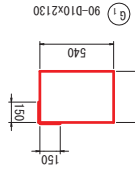
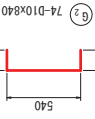
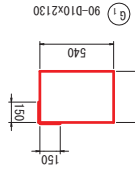
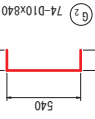
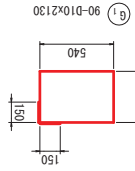
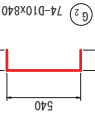
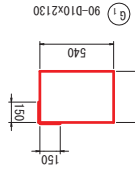
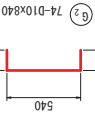
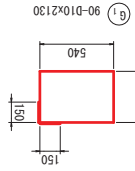
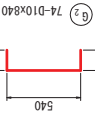
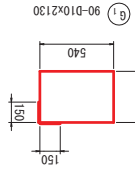
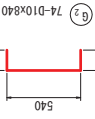
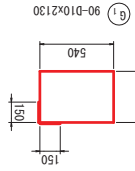
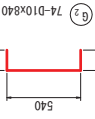
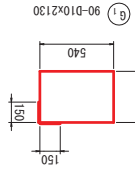
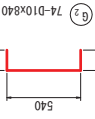
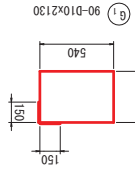
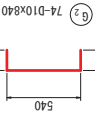
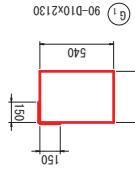
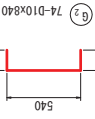
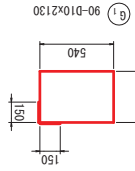
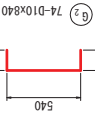
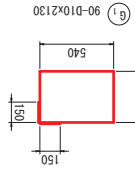
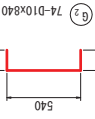
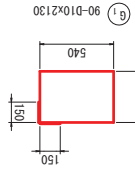
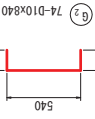
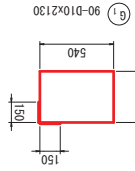
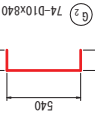
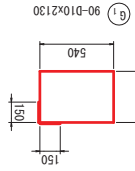
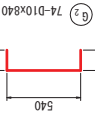
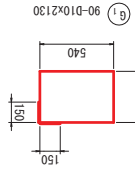
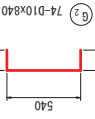
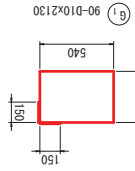
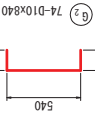
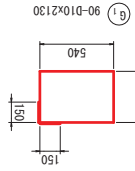
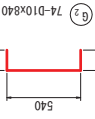
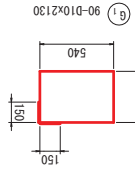
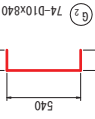
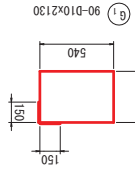
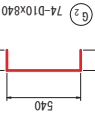
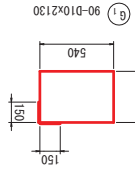
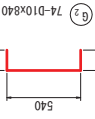
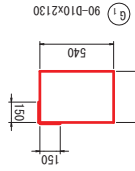
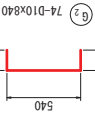
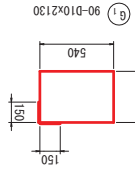
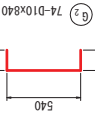
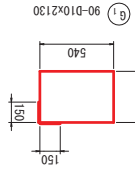
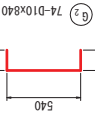
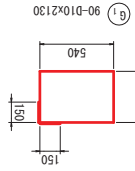
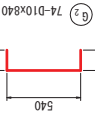
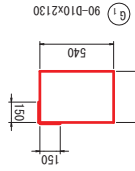
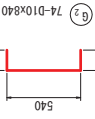
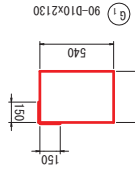
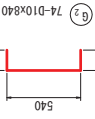
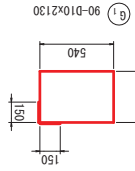
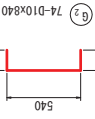
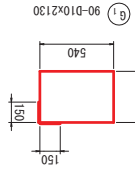
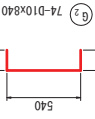
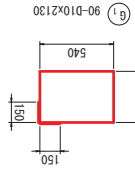
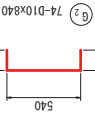
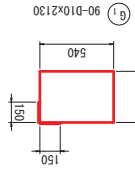
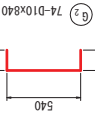
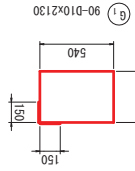
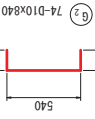
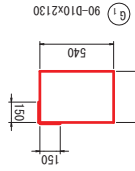
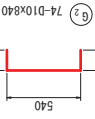
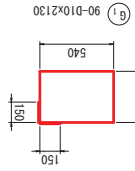
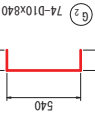
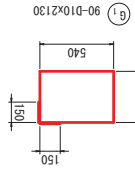
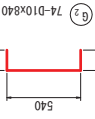
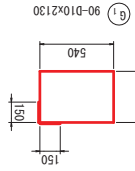
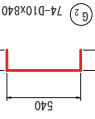
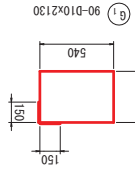
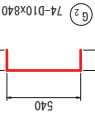
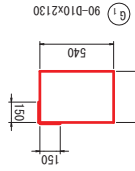
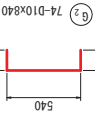
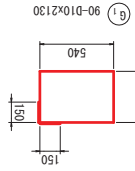
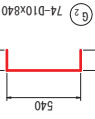
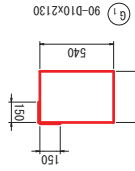
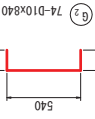
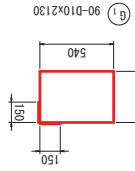
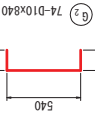
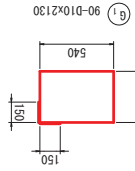
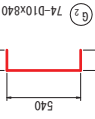
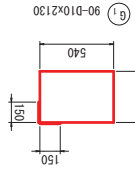
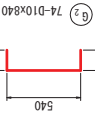
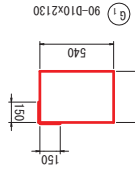
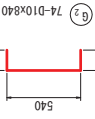
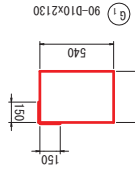
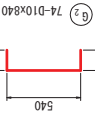
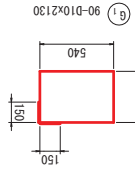
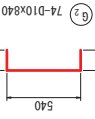
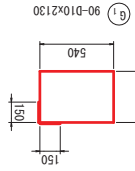
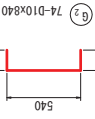
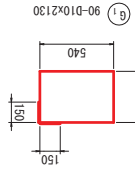
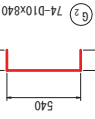
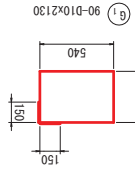
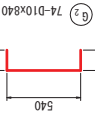
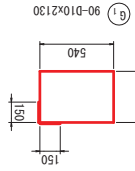
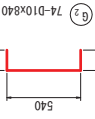
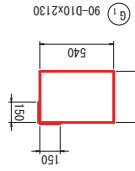
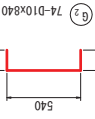
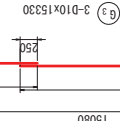
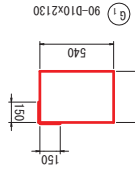
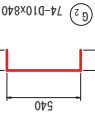
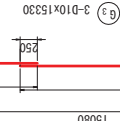
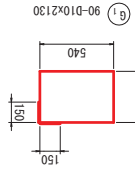
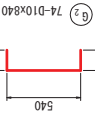
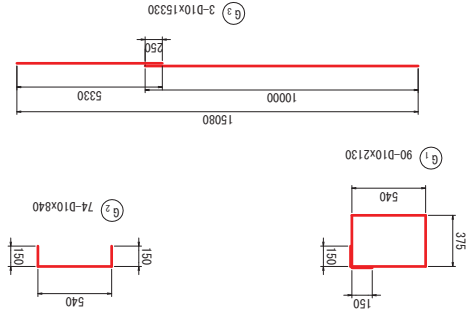


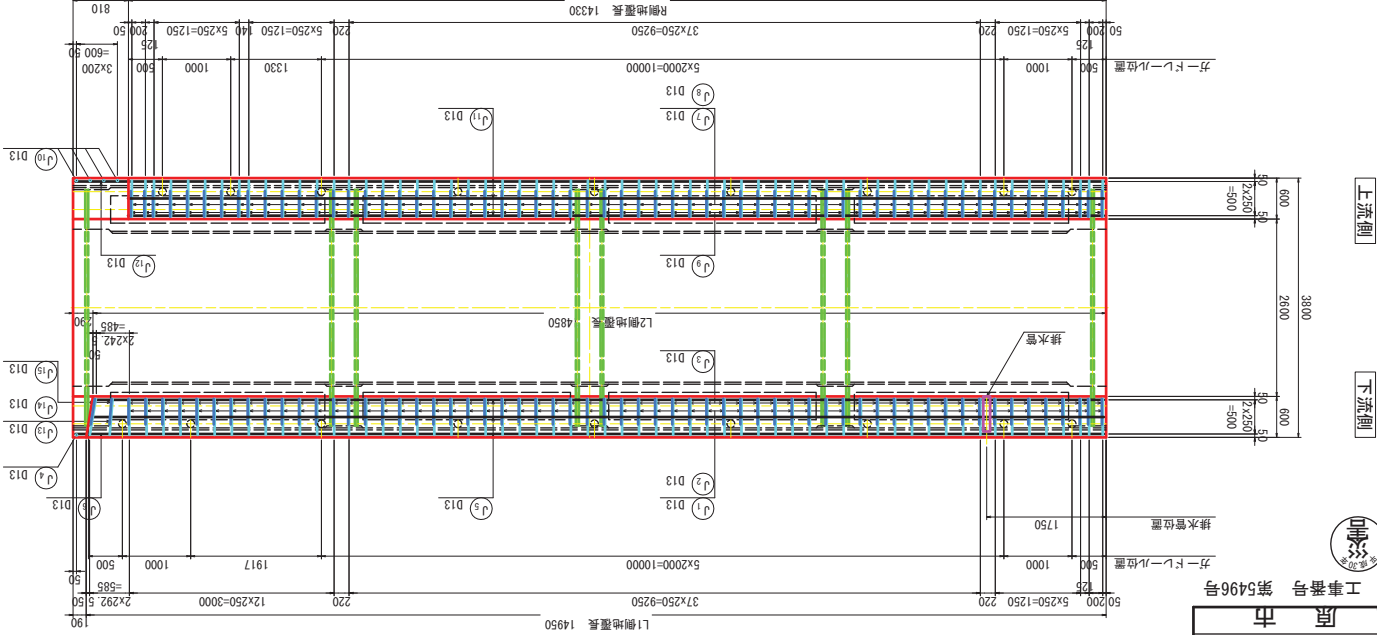
橋端定着具詳細図 S=1:5

鉄筋質量表 (SD345)

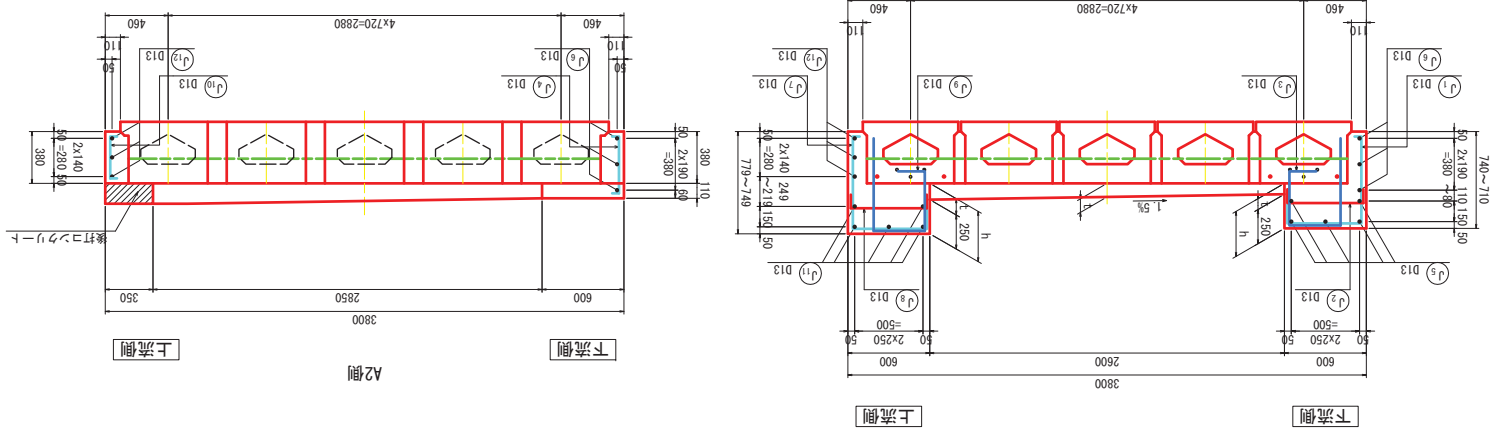
種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	合計質量	摘要
G1	D10	2130	90	0.56	1.19	107	□
G2	D10	840	74	0.47	35	□	
G3	D10	15330	3	0.56	8.58	26	—
D10						168	
総質量						168	kg

(桁1本当り)

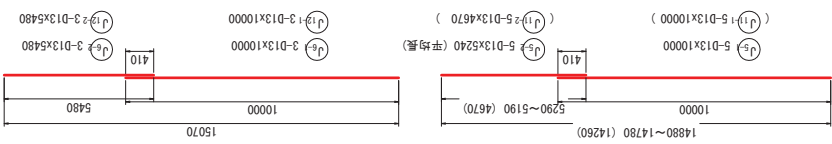




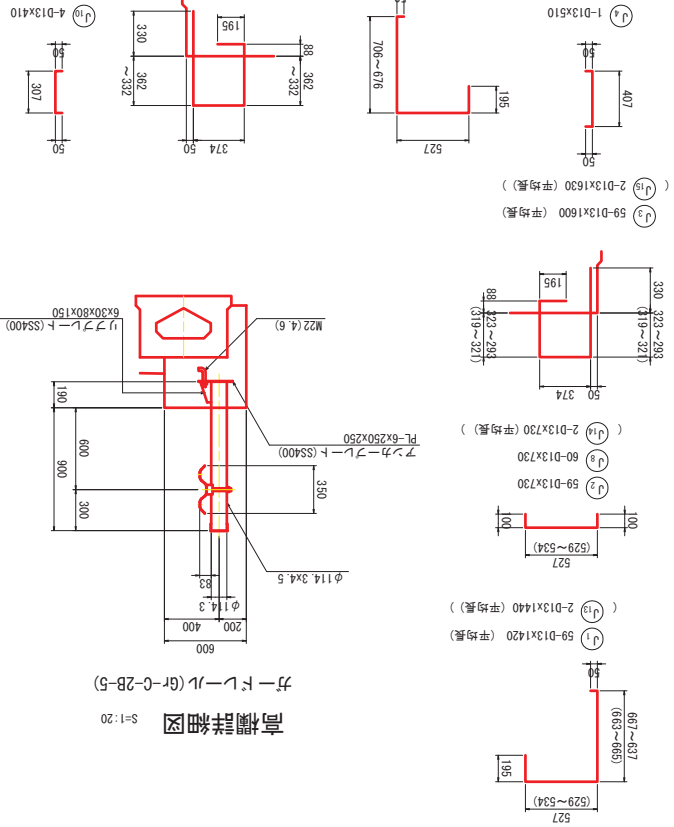
平面図 S=1:40



断面図 S=1:20



地覆配筋図



高欄詳細図 S=1:20

① 59-D13x1420 (平均長) ② 59-D13x730
 ③ 60-D13x730 ④ 2-D13x1440 (平均長)
 ⑤ 2-D13x1600 (平均長) ⑥ 2-D13x1630 (平均長)
 ⑦ 60-D13x1460 (平均長) ⑧ 60-D13x1680 (平均長)
 ⑨ 1-D13x510

鉄筋質量表 (SD345)

種別	後	長さ	単位質量	一本当り質量	合計質量	摘要
U1	D13	1420	59	0.995	1.41	83
U2	D13	730	59	0.995	0.73	43
U3	D13	1600	59	0.995	1.59	94
U4	D13	510	1	0.995	0.51	1
U5-1	D13	10000	5	0.995	9.95	50
U5-2	D13	5240	5	0.995	5.21	26
U6-1	D13	10000	3	0.995	9.95	30
U6-2	D13	5480	3	0.995	5.45	16
U7	D13	1480	60	0.995	1.45	87
U8	D13	730	60	0.995	0.73	44
U9	D13	1680	60	0.995	1.67	100
U10	D13	410	4	0.995	0.41	2
U11-1	D13	10000	5	0.995	9.95	50
U11-2	D13	4670	5	0.995	4.65	23
U12-1	D13	10000	3	0.995	9.95	30
U12-2	D13	5480	3	0.995	5.45	16
U13	D13	1440	2	0.995	1.43	3
U14	D13	730	2	0.995	0.73	1
U15	D13	1630	2	0.995	1.62	3
D13					702	702
総質量					702	kg
※主桁埋込鉄筋を示す						

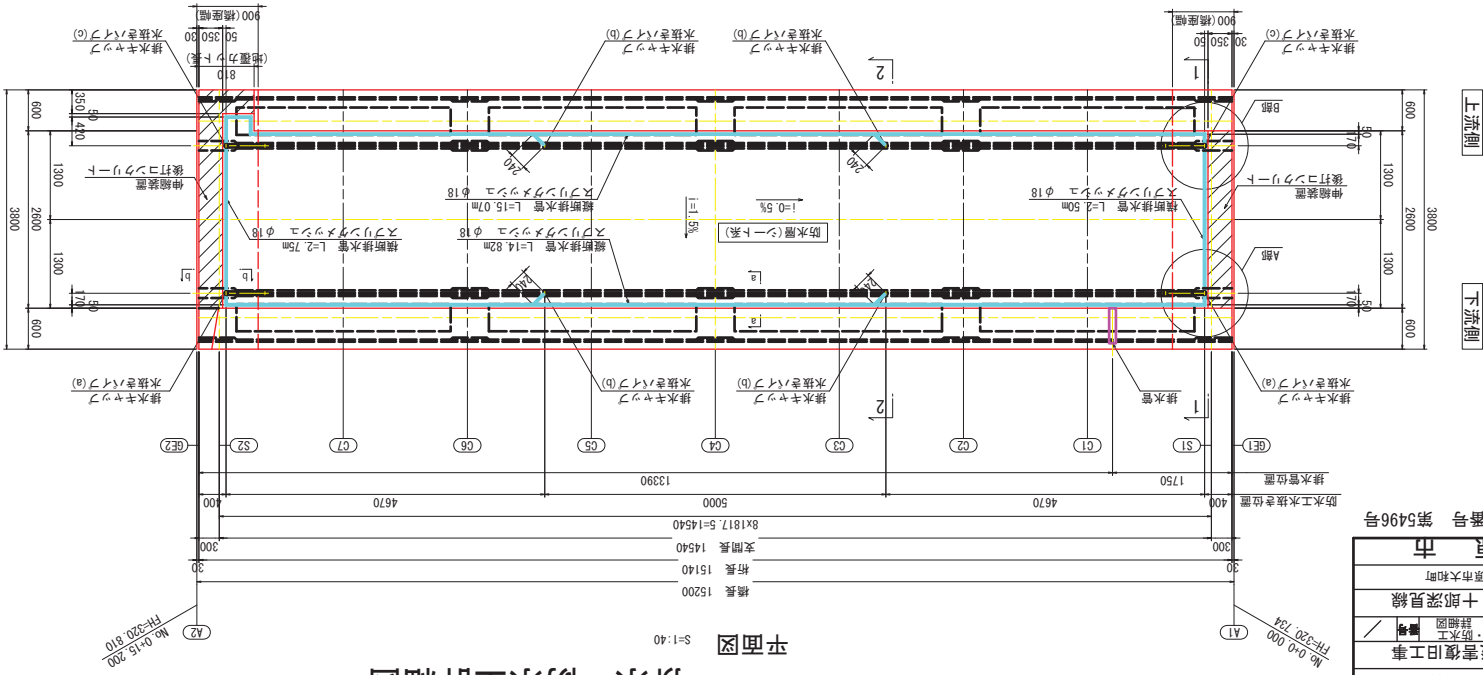
舗装厚表・地覆高表

L1	HL1	HL2	CL1	CL2	R1	HR1
GE1	740	740	738	726	717	717
S1	712	712	710	708	706	706
C3	710	710	708	706	704	704
C4	708	708	706	704	702	702
C5	706	706	704	702	700	700
C6	704	704	702	700	698	698
C7	702	702	700	698	696	696
S2	700	700	698	696	694	694
GE2	740	740	738	726	717	717
h	360	358	346	337	326	326
t	110	108	96	87	82	82
h	360	358	346	337	326	326
t	110	108	96	87	82	82
CL1	130	127	115	106	101	101
t	149	147	135	126	121	121
h	399	397	385	376	371	371
HR1	779	777	765	756	751	751
R2	130	127	115	106	101	101
t	149	147	135	126	121	121
h	399	397	385	376	371	371

※L1, HR1は地覆高外側を示す。

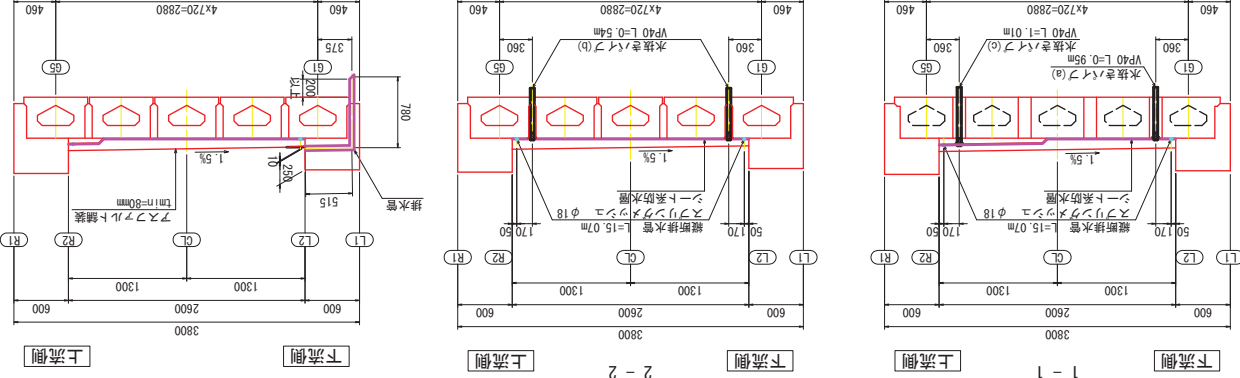


排水・防水工詳細図



平面図 S=1:40

排水断面図

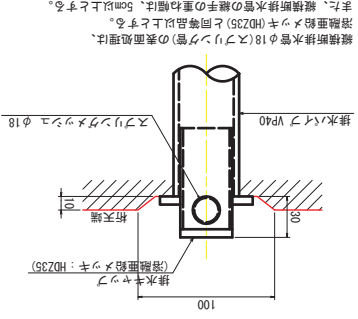


排水断面図 S=1:30

防水材料表

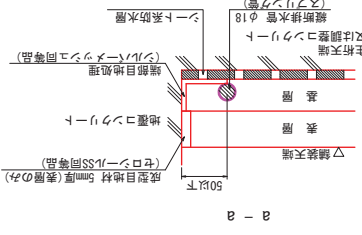
名称	形状・材質	単位	数量	備考
防水層	シート系防水層	m ²	37.7	
継断排水管	スリットメッシュ φ18	m	35.1	
排水パイプ(a)	VP40 L=0.95m	個	2	
排水パイプ(b)	VP40 L=0.54m	個	4	
排水パイプ(c)	VP40 L=1.01m	個	2	
排水キャップ		m	8	
成型目地材	セロールSS同等品以上	m	34.6	
端部処理材	スリットメッシュ同等品以上	個	34.6	

排水キャップ詳細図



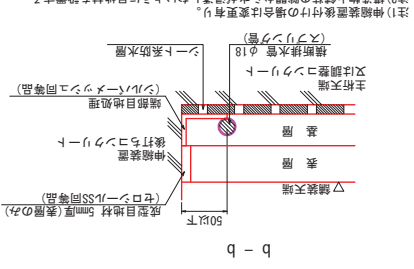
S=1:2

縦断排水詳細図



S=1:3

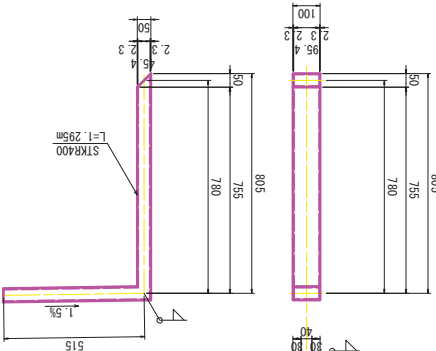
横断排水詳細図



S=1:3

品名	材質	数量	備考
角形鋼管	STRK400	6.7	
丸鋼	SS400	0.02	
全重量	(kg)	6.72	

排水管材材料表 (縮当り)



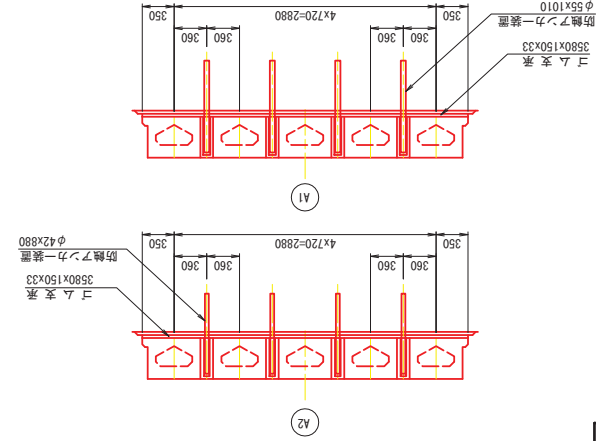
排水管詳細図 S=1:10 (N=1ヶ所)

継断排水管φ18(スリットメッシュ)の表面処理は、溶融亜鉛メッキ(HD235)と同品以上とする。
また、縦断排水管の継手の重ね幅は、50mm以上とする。

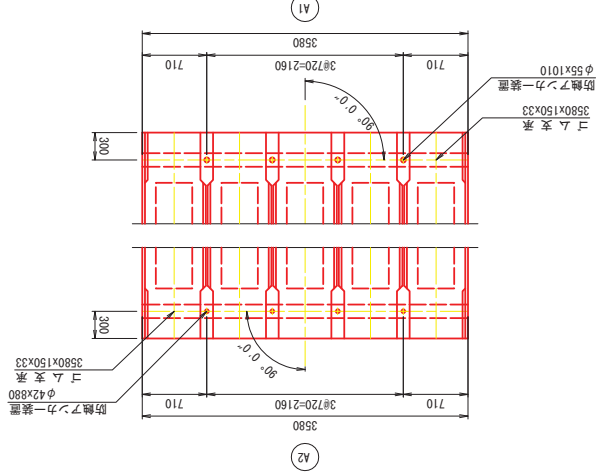
※ 表面処理は、溶融亜鉛メッキ(HD235)とする。

注1) 伸縮装置後付の場合は変更有り。
注2) 構造物と舗装の隙間から水が浸しにくいように目地材を設置する。

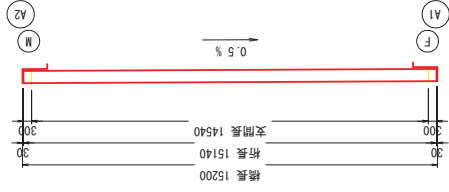
図面番号	8 / 28	縮尺	図示
製年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 支保詳細図		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
工事番号	第5496号		



断面図 S=1:30



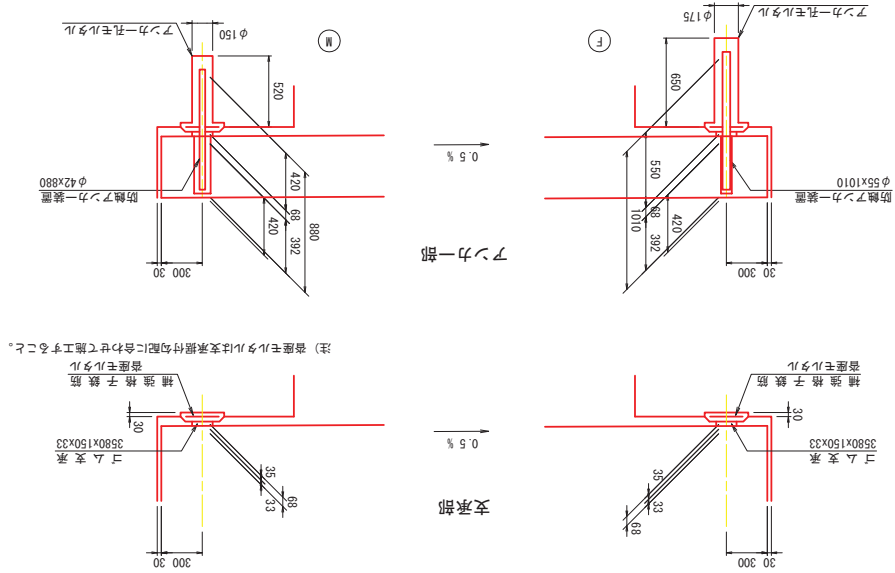
平面図 S=1:30



位置図 S=1:100

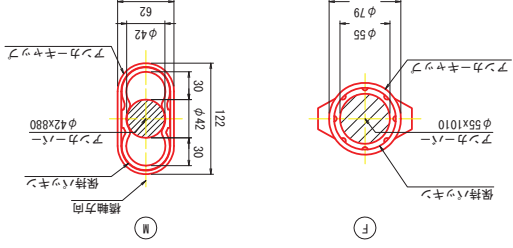
支保詳細図(参考図)

側面図 S=1:20

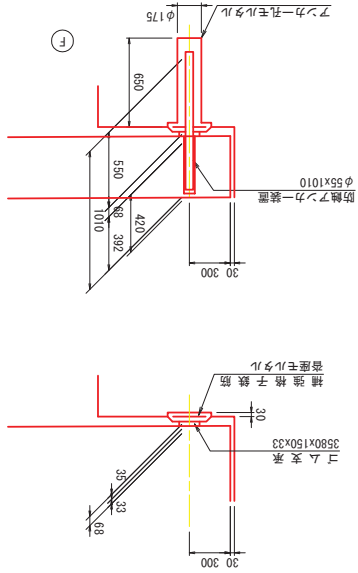


側面図

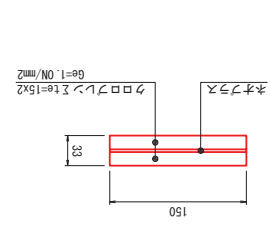
(注) 巻座モルタルは支保据付処に合わせ施工すること。



平面図 S=1:3



側面図

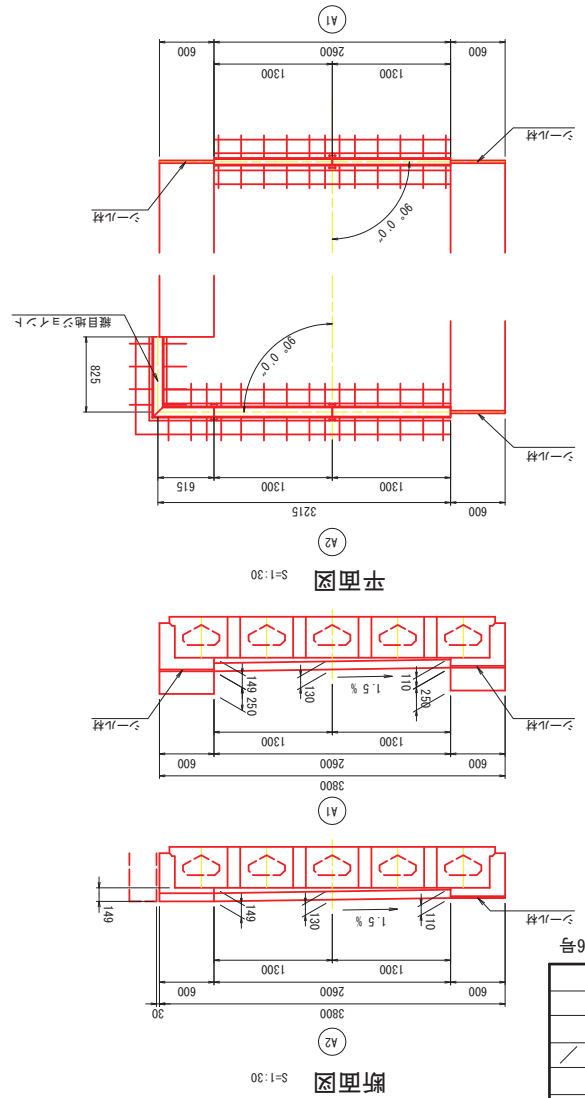
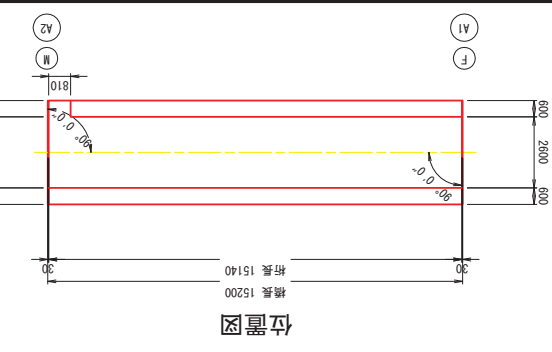


側面図 S=1:3

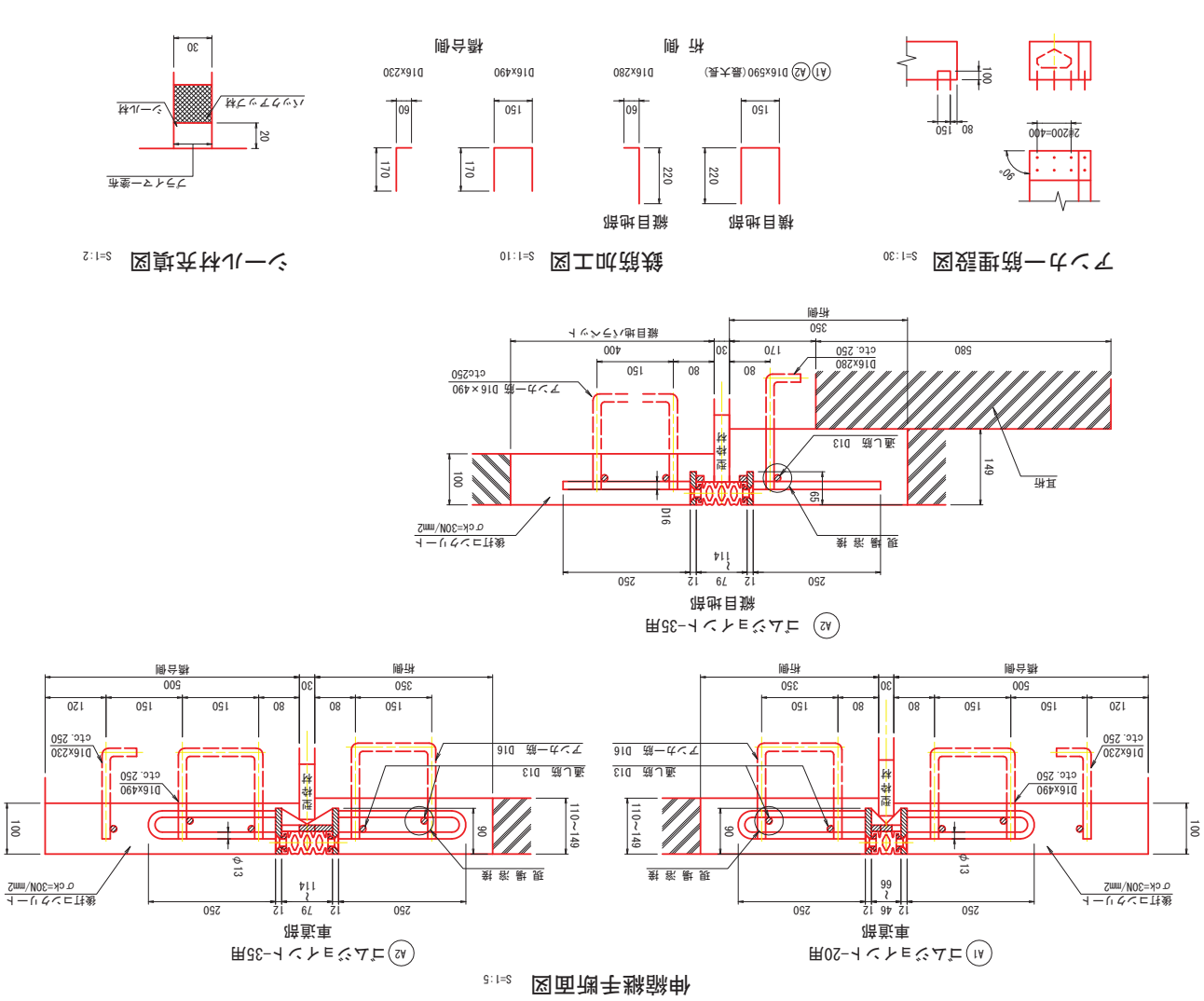
名称	寸法	材質	単位	数量	AT(F)	AZ(M)	合計	備考
コンクリート	150x33	図示	m	3.580	3.580	7.160	ST-5012	
防蝕ゾルカ-装置	F550	防蝕ゾルカ-装置	本	4	4	4	ST-SGN12	
補強格子鉄筋	3700x250	SD45又はSD295	kg	22.93	22.93	45.86	D10x50x50	
巻座モルタル			m ³	0.072	0.072	0.144		
コンクリート			m ³	0.055	0.032	0.087		

材料表

※ 防蝕ゾルカ-のゾルカ-は、ST-SGN12とする。



伸縮継手詳細図(参考図)



アンカー筋埋設図 \$S=1:30\$

鉄筋加工図 \$S=1:10\$

シール材充填図 \$S=1:2\$

伸縮継手材料表

名称	A1数量	A2数量	縦目地数量	A1数量	A2数量	合計数量	備考
コンクリート-20用	2,600 m	2,600 m	2,600 m	車道用, 通し筋を含む	車道用, 通し筋を含む	2,600 m	
コンクリート-35用	3,215 m	3,215 m	3,215 m	車道用, 通し筋を含む	車道用, 通し筋を含む	3,215 m	
コンクリート-35用	0,825 m	0,825 m	0,825 m	縦目地用, 通し筋を含む	縦目地用, 通し筋を含む	0,825 m	
シール材	0,729 m ²	0,369 m ²	0,369 m ²	地盤部	1,089 m ²	1,089 m ²	
後打コンクリート	0,248 m ³	0,384 m ³	0,384 m ³		0,632 m ³	0,632 m ³	

寸法	A1数量	A2数量	縦目地数量	A1数量	A2数量	合計数量	備考
D16x590	15本	18本	33本	0.920 kg	30.4 kg	30.4 kg	桁側(縦目地部)
D16x280	4本	4本	4本	0.437 kg	1.7 kg	1.7 kg	桁側(縦目地部)
D16x490	11本	13本	4本	0.764 kg	28本	0.764 kg	橋台側
D16x230	11本	13本	24本	0.359 kg	8.6 kg	8.6 kg	橋台側(横目地部)

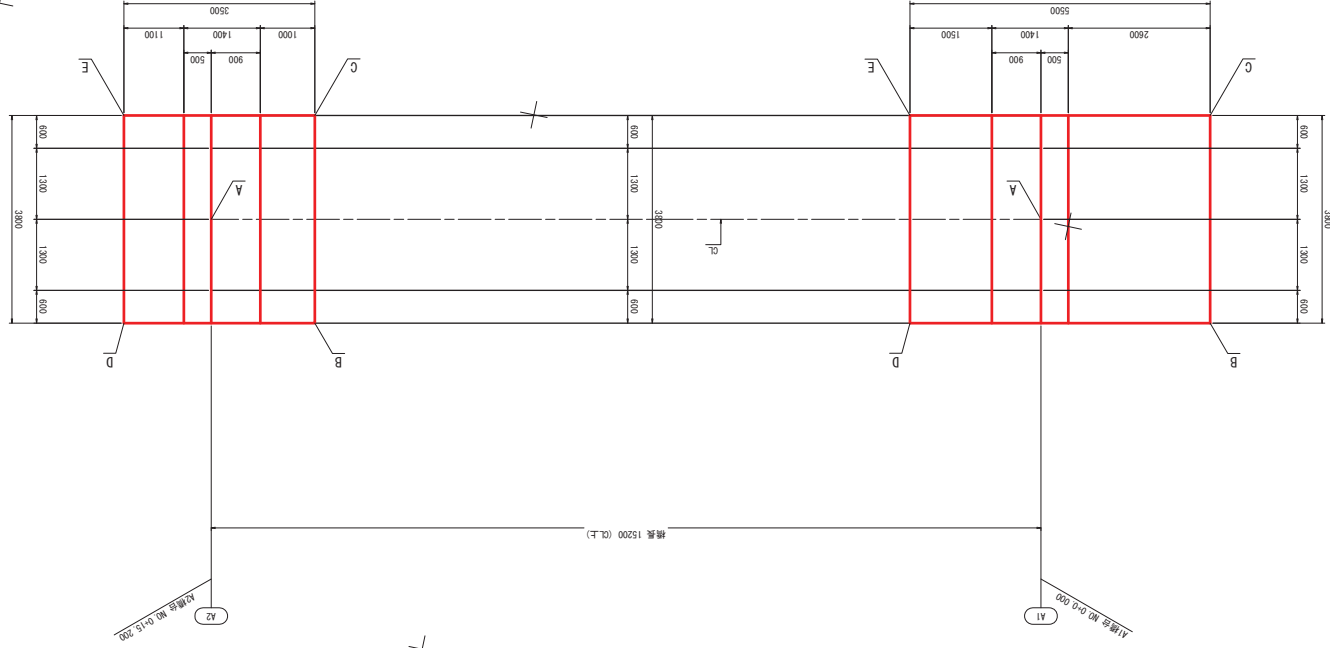
図面番号	11 / 28	縮尺	図示
常年年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	下部工座標図 番号 /		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
工事箇所	三原市		

工事番号 第5496号



K=161720

深見橋 下部工座標図 S=1:50



A1橋台座標値

Y座標	69850.025	A	-161729.485
X座標	69848.799	B	-161732.908
	69852.519	C	-161732.131
	69847.675	D	-161727.524
	69851.395	E	-161726.747

A2橋台座標値

Y座標	69846.917	A	-161714.606
X座標	69845.446	B	-161716.855
	69849.166	C	-161716.078
	69844.730	D	-161713.429
	69848.450	E	-161712.652

K=161720

K=161720

K=161720

Y=69840

K=161720

Y=69850

K=161720

Y=69850

K=161720

K=161720

Y=69860

K=161720

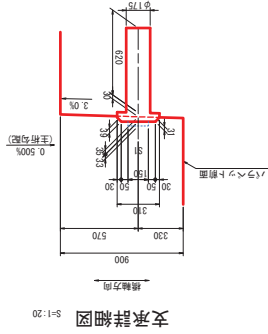
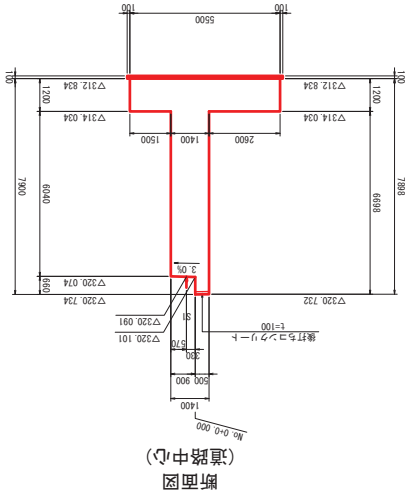
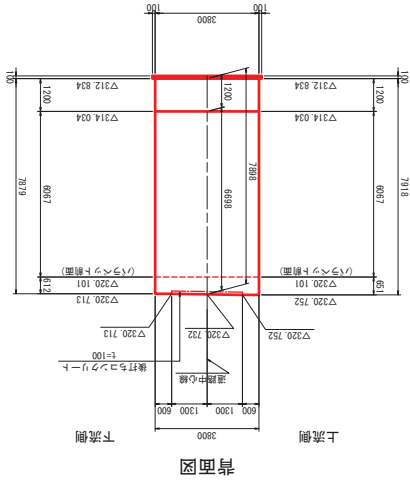
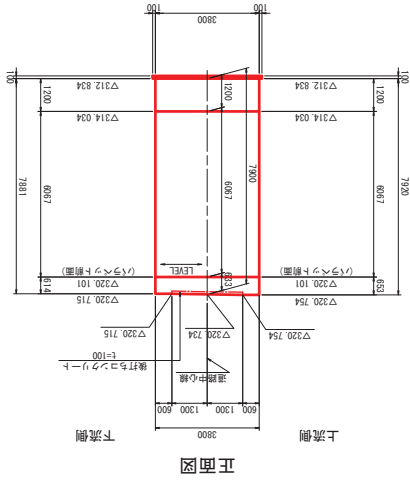
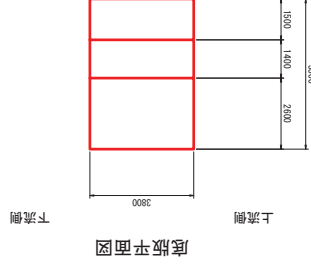
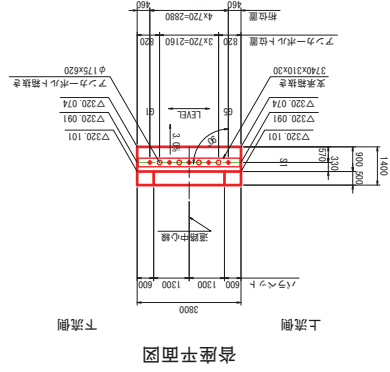
Y=69840

Y=69850



工事番号 第5496号

図番	12 / 28	縮尺	図示
標準年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A1橋台構造一般図		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		



下部工計画高さ (単位:m)

A1橋台(F1) S1上		LEV.上	
計画高さ	320.7162	R2	L2
鋪設高さ	0.1467		
主桁天端高さ	320.609		
主桁高	0.450		
主桁下縁高さ	320.159		
レール厚	0.000		
実床厚	0.033		
モルタル厚	0.005		
下部工天端高さ	320.091		

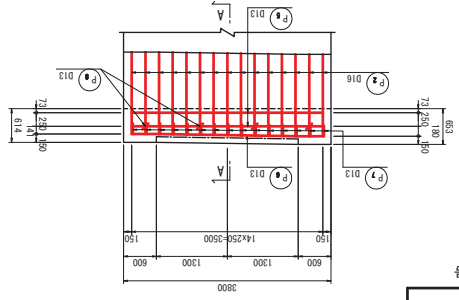
下部工設計条件

名称	仕様
上部工形式	アスファルトコンクリート方式PC連続床版橋
下部工形式	逆T式橋台
支床条件	Fix
下部工設計基準強度	24 N/mm ²
下部工材料種別	SP 245
終局定荷重	31.25 t
終局最大定尺長	12m
基礎工形式	直接基礎

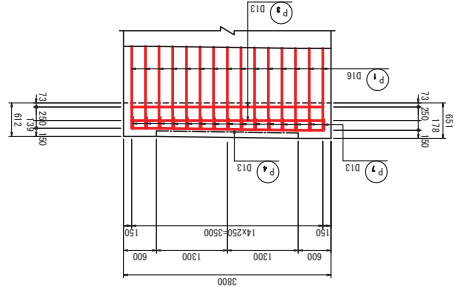
深見橋 A1橋台構造一般図 (F1X)

S=1:100

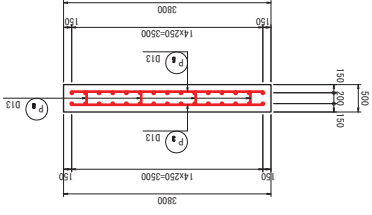
図面番号	14 / 28	縮尺	図示
発表年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A1橋台配筋図(その1)		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市	工事番号 第5496号		



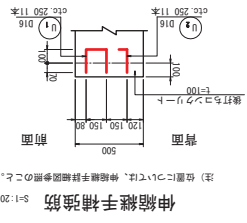
1 - 1



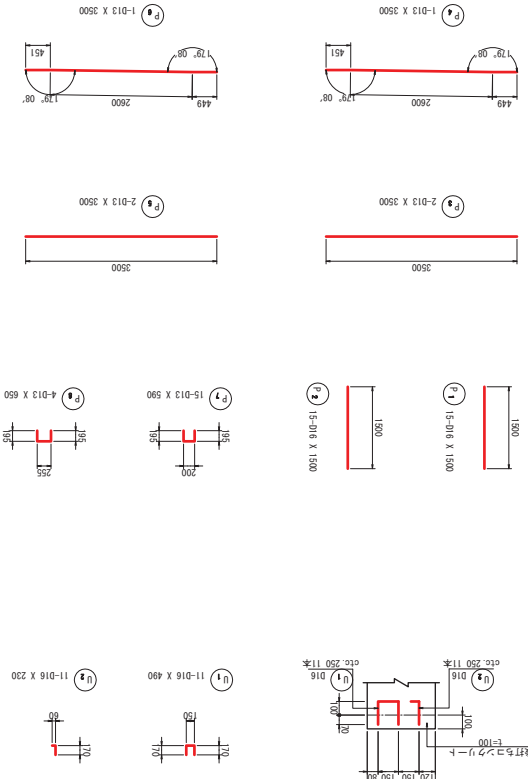
2 - 2



3 - 3

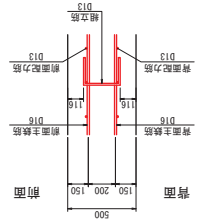


伸縮継手補強筋 S-1:20
注) 位置については、伸縮継手詳細図参照のこと。

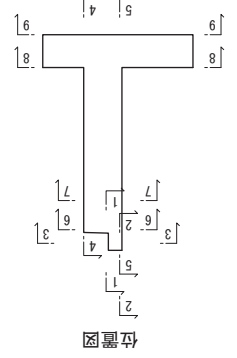


名称	仕様
下部工設計基準強度	24 N/mm ²
下部工鉄筋種別	SD 345
鉄筋定長さ	31.25φ
鉄筋最大定尺長	12m

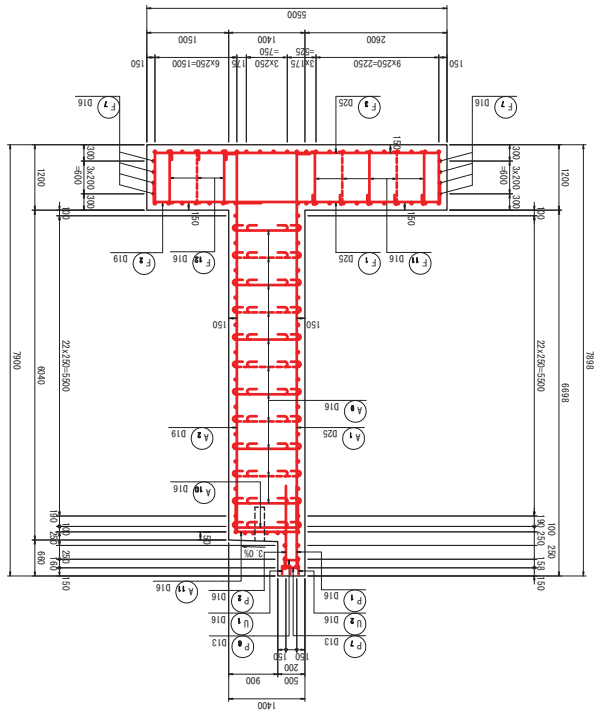
下部工設計条件



かぶり詳細図
(カブツト)
橋軸方向

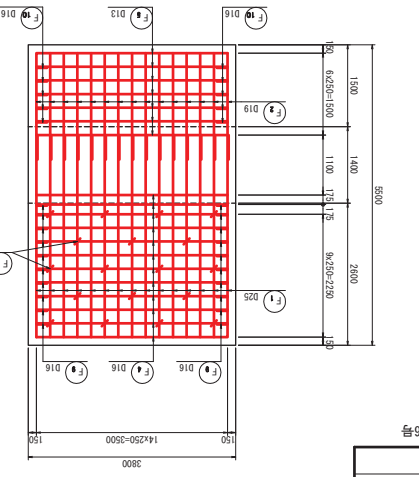
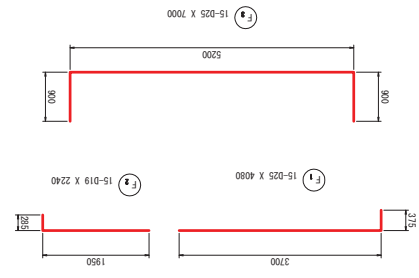
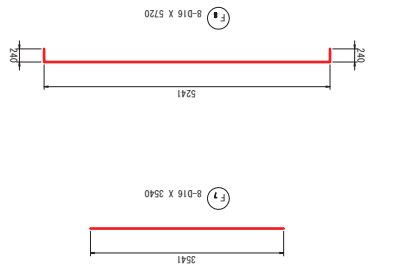


位置図

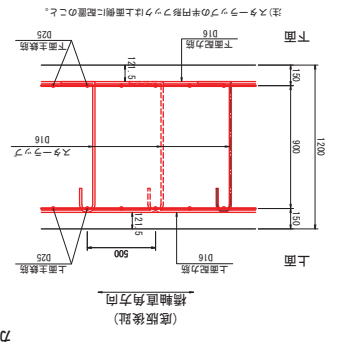


断面図 (A - A)

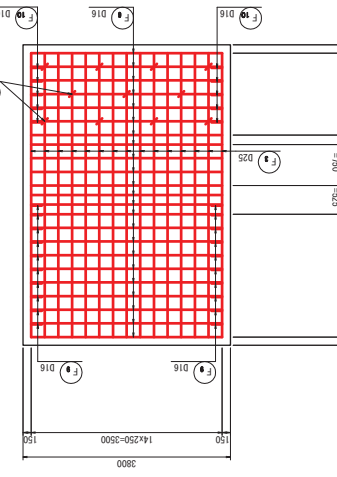
図面番号	16 / 28	相 尺	図 示
標準年度	平成31年度		
工 種	橋梁災害復旧工事		
種 別	A1橋台配置図(7-03) 橋号 /		
名 称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市	工事番号 第5496号		



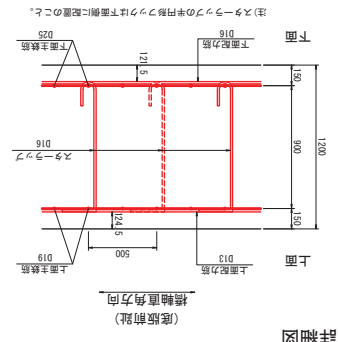
8 - 8



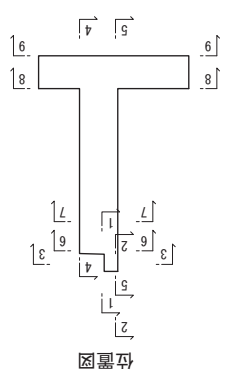
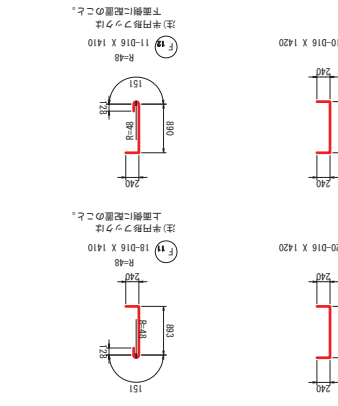
(後版後趾)



9 - 9



(前版前趾)



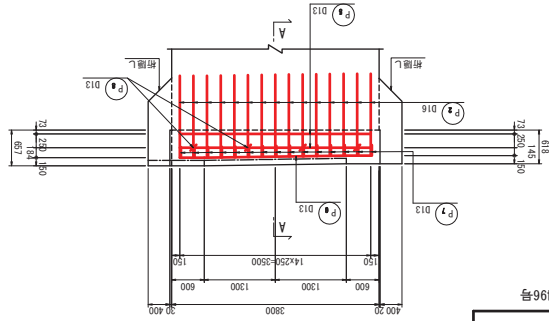
位置図

かぶり詳細図

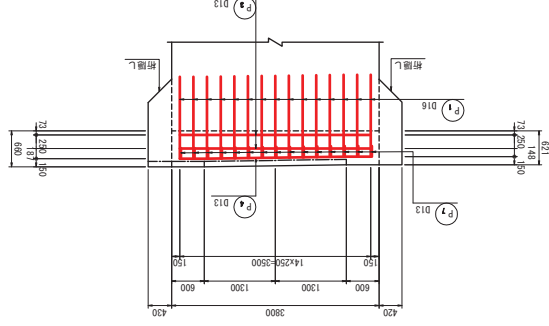
種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	橋梁
F 1	D16	1500	15	1.56	2.34	35	
F 2	D16	1500	15	1.56	2.34	35	
F 3	D13	3500	2	0.995	3.48	7	
F 4	"	3500	1	"	3.48	3	
F 5	"	3500	2	"	3.48	7	
F 6	"	3500	1	"	3.48	3	
F 7	"	3500	1	"	3.48	3	
F 8	"	590	15	"	0.59	9	
F 9	"	650	4	"	0.65	3	
A 1	D25	7220	15	3.98	29.13	102	
A 2	D19	7220	15	2.25	16.27	244	
A 3	D16	4000	23	1.56	6.24	144	
A 4	"	4000	1	"	6.24	6	
A 5	D13	3940	23	0.995	3.92	90	
A 6	D16	4000	1	1.56	6.24	6	
A 7	"	7180	8	"	11.20	90	
A 8	D16	1410	78	1.56	121.08	940	
A 9	D16	1420	30	"	2.22	67	
A 10	"	2100	17	"	3.28	56	
A 11	"	4500	7	"	7.02	49	
A 12	"	"	"	"	"	"	
F 10	"	1410	18	"	2.20	40	
F 11	"	1420	10	"	2.22	22	
F 12	"	1420	20	"	2.22	44	
F 13	"	5720	8	"	8.92	71	
F 14	"	3540	8	"	5.52	44	
F 15	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 16	D16	3500	7	1.56	5.46	66	
F 17	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 18	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 19	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 20	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 21	D16	3500	7	1.56	5.46	44	
F 22	"	5720	8	"	8.92	71	
F 23	"	1410	11	"	2.20	24	
F 24	"	1410	18	"	2.20	40	
F 25	"	1420	20	"	2.22	44	
F 26	"	5720	8	"	8.92	71	
F 27	"	3540	8	"	5.52	44	
F 28	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 29	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 30	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 31	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 32	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 33	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 34	"	5720	8	"	8.92	71	
F 35	"	1410	11	"	2.20	24	
F 36	"	1410	18	"	2.20	40	
F 37	"	1420	20	"	2.22	44	
F 38	"	5720	8	"	8.92	71	
F 39	"	3540	8	"	5.52	44	
F 40	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 41	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 42	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 43	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 44	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 45	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 46	"	5720	8	"	8.92	71	
F 47	"	1410	11	"	2.20	24	
F 48	"	1410	18	"	2.20	40	
F 49	"	1420	20	"	2.22	44	
F 50	"	5720	8	"	8.92	71	
F 51	"	3540	8	"	5.52	44	
F 52	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 53	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 54	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 55	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 56	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 57	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 58	"	5720	8	"	8.92	71	
F 59	"	1410	11	"	2.20	24	
F 60	"	1410	18	"	2.20	40	
F 61	"	1420	20	"	2.22	44	
F 62	"	5720	8	"	8.92	71	
F 63	"	3540	8	"	5.52	44	
F 64	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 65	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 66	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 67	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 68	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 69	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 70	"	5720	8	"	8.92	71	
F 71	"	1410	11	"	2.20	24	
F 72	"	1410	18	"	2.20	40	
F 73	"	1420	20	"	2.22	44	
F 74	"	5720	8	"	8.92	71	
F 75	"	3540	8	"	5.52	44	
F 76	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 77	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 78	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 79	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 80	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 81	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 82	"	5720	8	"	8.92	71	
F 83	"	1410	11	"	2.20	24	
F 84	"	1410	18	"	2.20	40	
F 85	"	1420	20	"	2.22	44	
F 86	"	5720	8	"	8.92	71	
F 87	"	3540	8	"	5.52	44	
F 88	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 89	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 90	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 91	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 92	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 93	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 94	"	5720	8	"	8.92	71	
F 95	"	1410	11	"	2.20	24	
F 96	"	1410	18	"	2.20	40	
F 97	"	1420	20	"	2.22	44	
F 98	"	5720	8	"	8.92	71	
F 99	"	3540	8	"	5.52	44	
F 100	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 101	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 102	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 103	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 104	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 105	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 106	"	5720	8	"	8.92	71	
F 107	"	1410	11	"	2.20	24	
F 108	"	1410	18	"	2.20	40	
F 109	"	1420	20	"	2.22	44	
F 110	"	5720	8	"	8.92	71	
F 111	"	3540	8	"	5.52	44	
F 112	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 113	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 114	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 115	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 116	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 117	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 118	"	5720	8	"	8.92	71	
F 119	"	1410	11	"	2.20	24	
F 120	"	1410	18	"	2.20	40	
F 121	"	1420	20	"	2.22	44	
F 122	"	5720	8	"	8.92	71	
F 123	"	3540	8	"	5.52	44	
F 124	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 125	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 126	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 127	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 128	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 129	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 130	"	5720	8	"	8.92	71	
F 131	"	1410	11	"	2.20	24	
F 132	"	1410	18	"	2.20	40	
F 133	"	1420	20	"	2.22	44	
F 134	"	5720	8	"	8.92	71	
F 135	"	3540	8	"	5.52	44	
F 136	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 137	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 138	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 139	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 140	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 141	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 142	"	5720	8	"	8.92	71	
F 143	"	1410	11	"	2.20	24	
F 144	"	1410	18	"	2.20	40	
F 145	"	1420	20	"	2.22	44	
F 146	"	5720	8	"	8.92	71	
F 147	"	3540	8	"	5.52	44	
F 148	D16	3500	23	1.56	5.46	126	
F 149	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 150	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 151	D19	7000	15	2.25	27.86	418	
F 152	D16	3500	12	1.56	5.46	66	
F 153	D16	3500	7	1.56	5.46	24	
F 154	"	5720	8	"	8.92	71	
F 155	"	1410	11	"	2.20	24	
F 156	"	1410	18	"	2.20	40	
F 157	"	1420	20	"	2.22	44	</

図面番号	17 / 28	相 尺	図 示
標準年度	平成31年度		
工 種	橋梁災害復旧工事		
種 別	A2橋台配筋図(その1)		
名 称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		

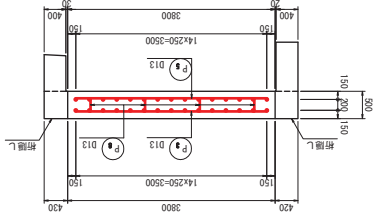
工事番号 第5496号



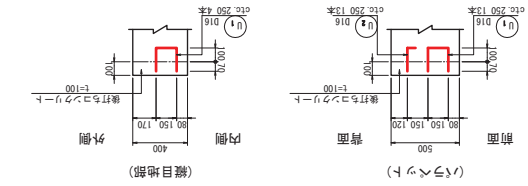
1 - 1



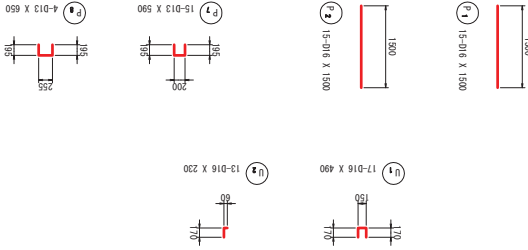
2 - 2



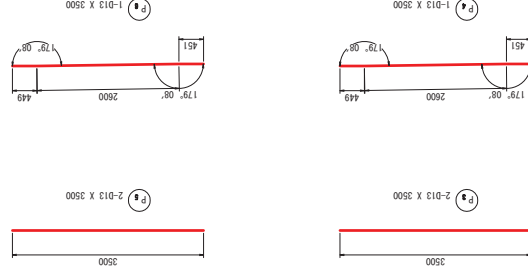
3 - 3



(A-A) 断面図



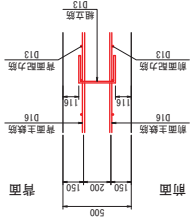
(B-B) 断面図



(C-C) 断面図

名称	仕様
下部工設計基準強度	24 N/mm ²
下部工鉄筋種別	SD 345
鉄筋定着長	31.25φ
鉄筋最大定尺長	12m

下部工設計条件



(D-D) 断面図

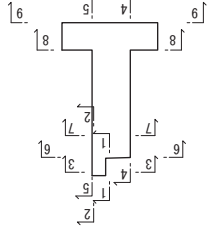
伸縮継手補強筋

注) 位置については、伸縮継手詳細図参照のこと。

S=1:20

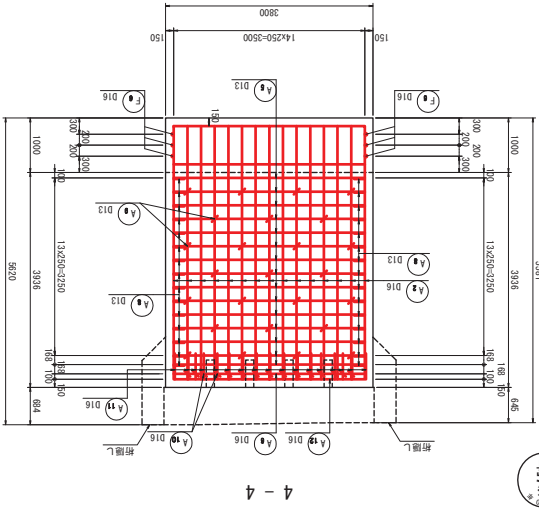
深見橋 A2橋台配筋図(その1)

S=1:50

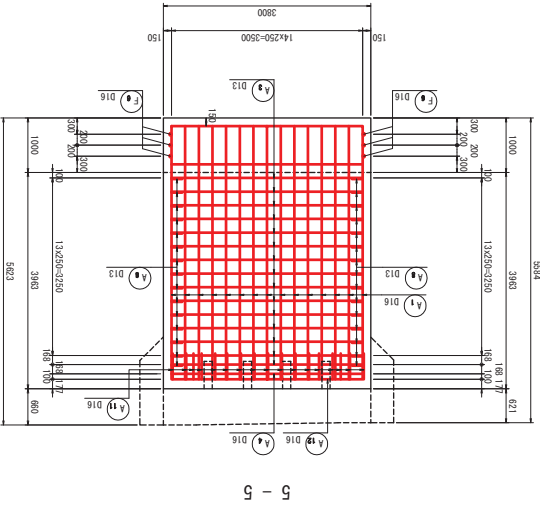


位置図

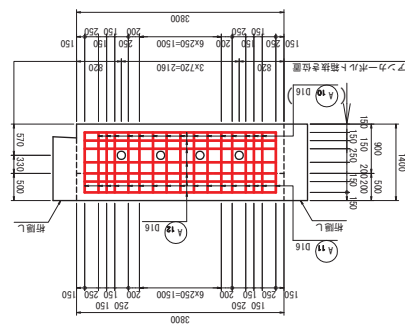
図面番号	18 / 28	縮尺	図示
標準年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台配筋図(7-02)		
名称	市道十郎深見線 三原市大和町		
工事箇所	三原市		
工事番号	第5496号		



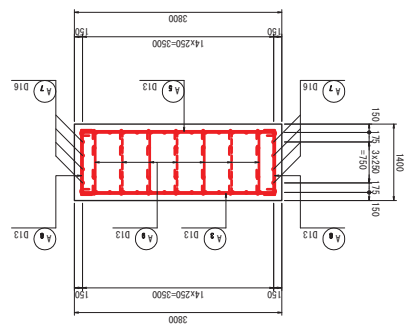
4 - 4



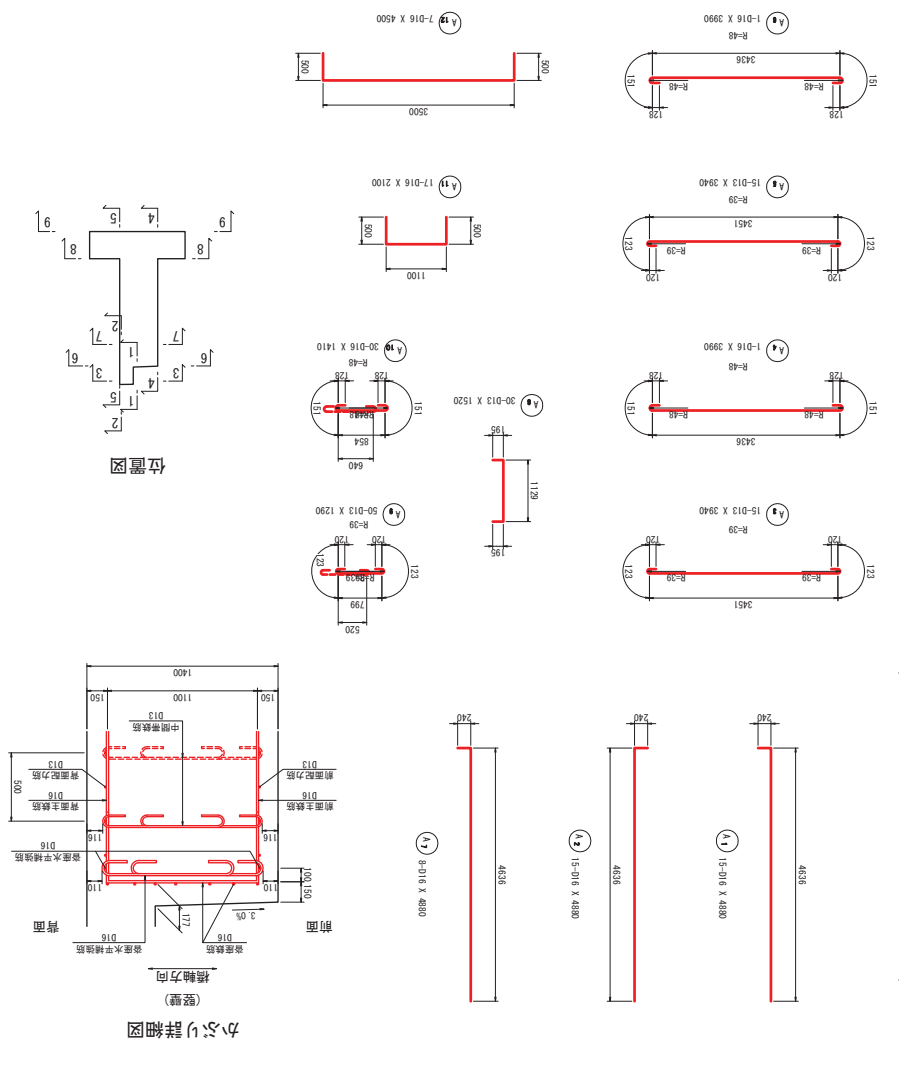
5 - 5



6 - 6 (注) ()内は、巻戻水平補強筋を示す。



7 - 7



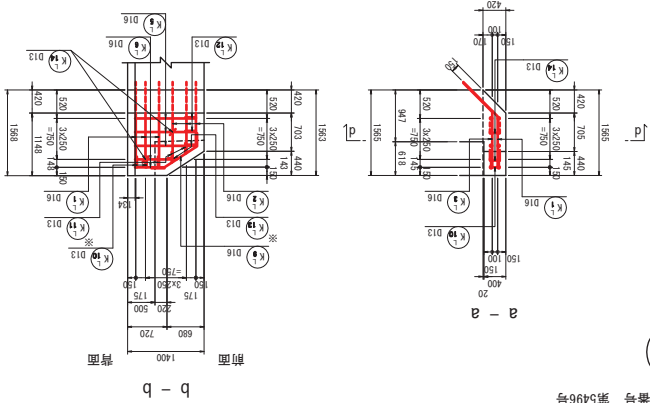
かぶり詳細図 (巻戻)

深見橋 A2橋台配筋図(その2) S:1/50

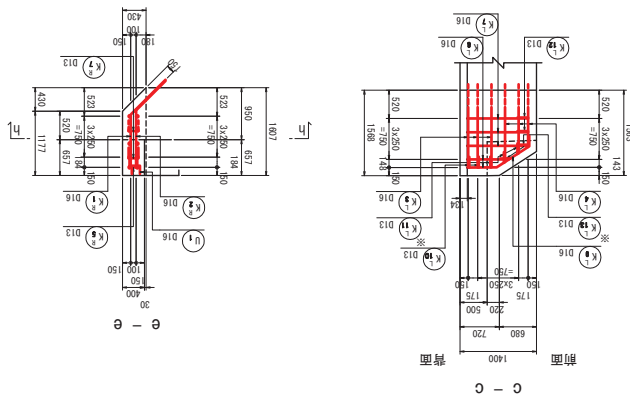
図面番号	20 / 28	縮尺	図示
常年年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台既設部(7-04) 番号 /		
名称	市道十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			
工事番号	第5496号		



下流側桁隠し



上流側桁隠し

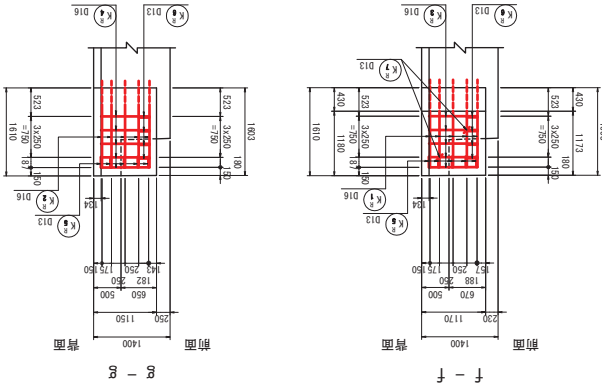


深見橋 A2橋台配筋図(その4)

S:1:50

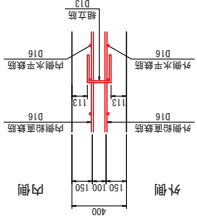
(注) ※印は上部工構設後の施工とする。

上流側桁隠し

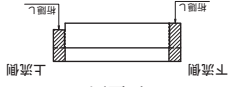


かぶり詳細図

(桁隠し)
橋軸直角方向



位置図





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	摘要
P 1	D16	1500	15	1.56	2.34	35	
P 2	"	1500	15	"	2.34	35	
P 3	D13	3500	2	0.995	3.48	7	—
P 4	"	3500	1	"	3.48	3	—
P 5	"	3500	2	"	3.48	7	—
P 6	"	3500	1	"	3.48	3	—
P 7	"	590	15	0.59	0.65	9	□
P 8	"	650	4	"	0.65	3	□
102							
A 1	D16	4880	15	1.56	7.61	114	
A 2	"	4880	15	"	7.61	114	
A 3	D13	3940	15	0.995	3.92	59	—
A 4	D16	3990	1	1.56	6.22	6	—
A 5	D13	3940	15	0.995	3.92	59	—
A 6	D16	3990	1	1.56	6.22	6	—
A 7	"	4880	8	"	7.61	61	
A 8	D13	1520	30	0.995	1.51	45	
A 9	"	1290	50	"	1.28	64	—
A 10	D16	1410	30	1.56	2.20	66	—
A 11	"	2100	17	"	3.28	56	□
A 12	"	4500	7	"	7.02	49	□
699							
F 1	D16	3680	15	1.56	5.74	86	—
F 2	"	4600	15	"	7.18	108	□
F 3	D13	3500	11	0.995	3.48	38	—
F 4	"	3500	15	"	3.48	52	—
F 5	D16	3530	6	1.56	5.51	33	—
F 6	"	3710	6	"	5.79	35	—
F 7	"	1210	14	"	1.89	26	
F 8	"	1200	7	"	1.87	13	
F 9	"	1200	7	"	1.87	13	
404							

(1次施行)

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	摘要
K 1	D16	1820	3	1.56	2.84	9	∟ (平均長)
K 2	"	1590	3	"	2.48	7	∟ (平均長)
K 3	"	1780	3	"	2.78	8	∟ (平均長)
K 4	"	1550	3	"	2.42	7	∟ (平均長)
K 5	"	1910	3	"	2.98	9	∟ (平均長)
K 6	"	1440	2	"	2.25	5	∟ (平均長)
K 7	"	1780	3	"	2.78	8	∟ (平均長)
K 8	"	1310	2	"	2.04	4	∟ (平均長)
K 9	"	1170	2	"	1.83	4	∟ (平均長)
K 10	D13	490	2	0.995	0.49	1	□
K 12	"	520	2	"	0.52	1	□
K 14	"	550	2	"	0.55	1	□
64							
K 1	D16	1860	5	1.56	2.90	15	∟ (平均長)
K 2	"	1820	5	"	2.84	14	∟ (平均長)
K 3	"	1680	5	"	2.62	13	∟ (平均長)
K 4	"	1540	5	"	2.40	12	∟ (平均長)
K 5	D13	490	5	0.995	0.49	2	□
K 6	"	520	4	"	0.52	2	□
K 7	"	550	2	"	0.55	1	□
59							
U 1	D16	490	17	1.56	0.76	13	□
U 2	"	230	13	"	0.36	5	∟
18							
		合計 D16	989	kg			
		合計 D13	357	kg			
		総質量	1346	kg			

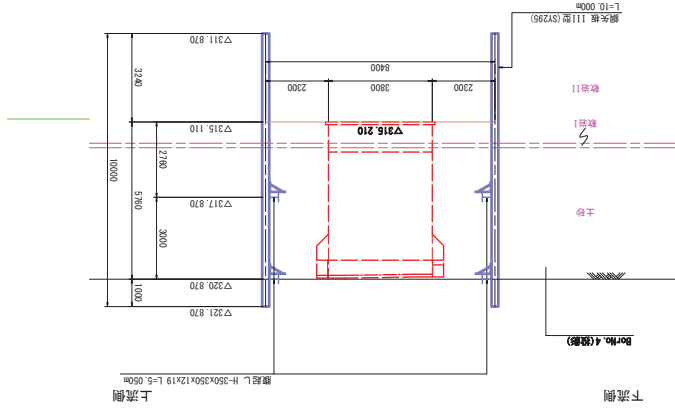
(2次施行)

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
K 11	D13	490	3	0.995	0.49	1	□
K 13	"	520	2	"	0.52	1	□
2							
		合計 D13	2	kg			
		総質量	2	kg			

深見橋 A2橋台配筋図(その5) S=1:50

図面番号	22 / 28	縮尺	図示
常年年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台土留工詳細図		
名称	市道十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		

工事番号 第5496号



A-A

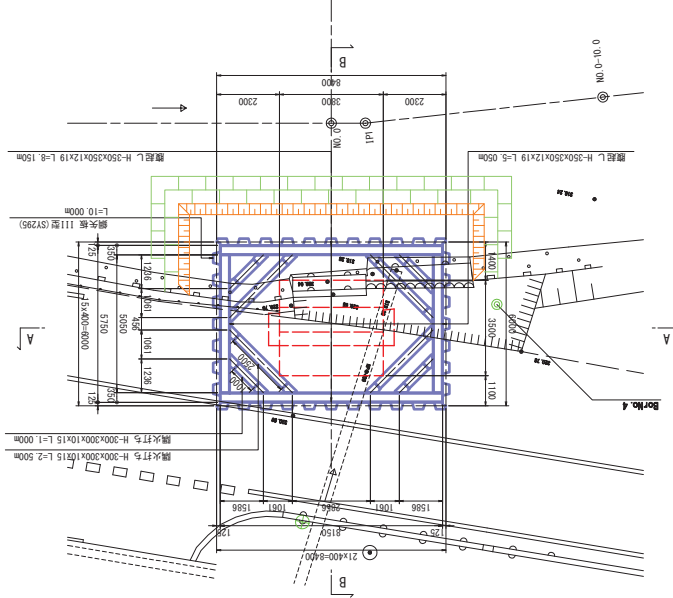
上流側

下流側

平面図

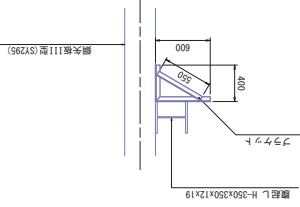
上流側

下流側

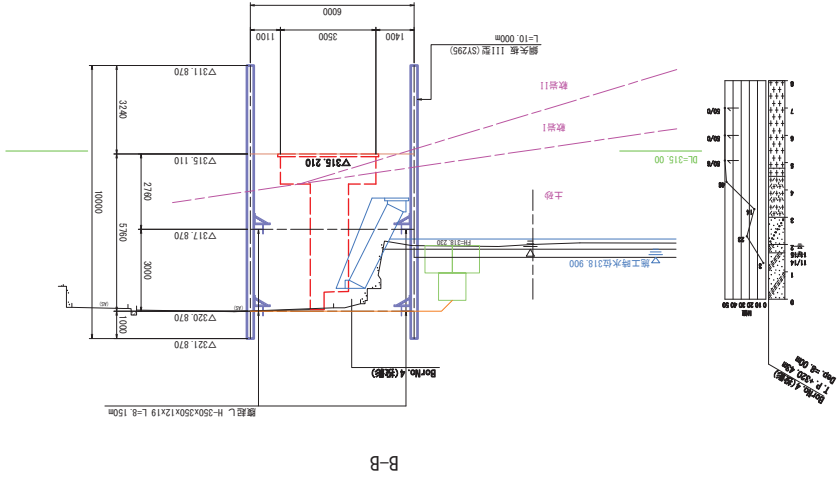


鋼材質量表

種別	寸法	材質	長さ	本数	単位質量	質量	備考
鋼矢板	111型	S295	10000	72	60.0	43200	引抜き
鋼矢板	111型	S400	8150	4	150.0	4890	加工材
鋼矢板	H-350 x 350 x 12 x 19	S400	5050	4	150.0	3020	加工材
鋼矢板	H-300 x 300 x 10 x 15	S400	2500	8	100.0	2000	加工材
鋼矢板	H-300 x 300 x 10 x 15	S400	1000	8	100.0	800	加工材
合計						53920	kg
鋼矢板	111型	(S295)	L=10,000m			43200	kg
主筋材	H-350 x 350 x 12 x 19 (加工材)	(加工材)				7920	kg
主筋材	H-300 x 300 x 10 x 15 (加工材)	(加工材)				2800	kg
小計						10720	kg
副筋材(A)	主筋材 x 0.22					2388	kg
副筋材(B)	主筋材 x 0.04					429	kg
小計						2787	kg
合計						13807	kg
運搬質量 (主筋材+副筋材(A))						13078	kg



コケット詳細図 S=1:30



B-B

注1) 特記無き部材は全てSS400とする。
 注2) 鋼矢板打込は種別クリフ工法とする。
 注3) 硬質クリフ工法を想定しているため、ツカみ代1.0m程度確保している。

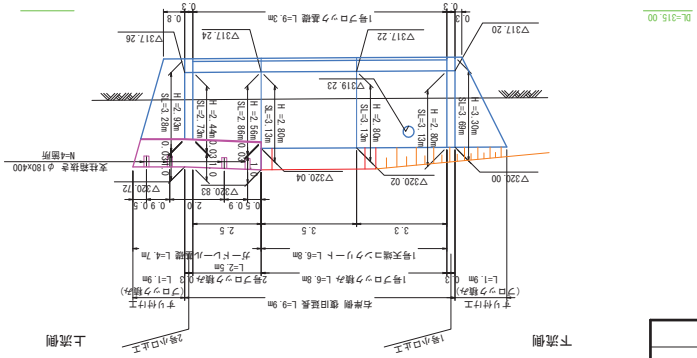
A2橋台土留工詳細図

S=1:100

図面番号	23 / 28	相 尺	図 示
専 用 図 示	平成31年度		
工 種	橋梁災害復旧工事		
種 別	深見橋右岸側付帯工事詳細図(その1) 橋号 /		
名 称	市道十郎深見線		
工 場 所	三原市大和町		
三 原 市	工事番号 第5496号		



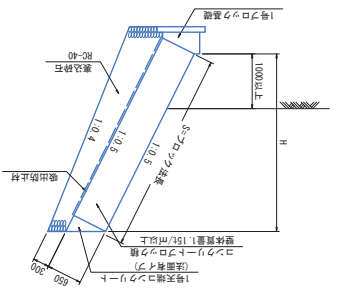
右岸側震開図 S=1:100



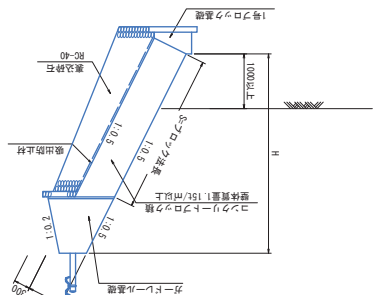
深見橋 右岸側付帯工事詳細図(その1) S=1:100

注1) 図中斜線を施し、適時対応して施工すること。
注2) 図中斜線は図面に示すように設置して施工すること。

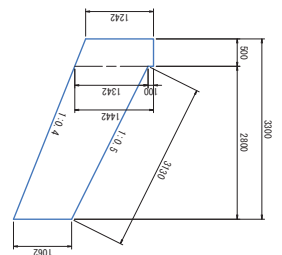
1号コンクリートブロック積み S=1:50



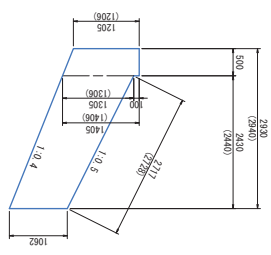
2号コンクリートブロック積み S=1:50



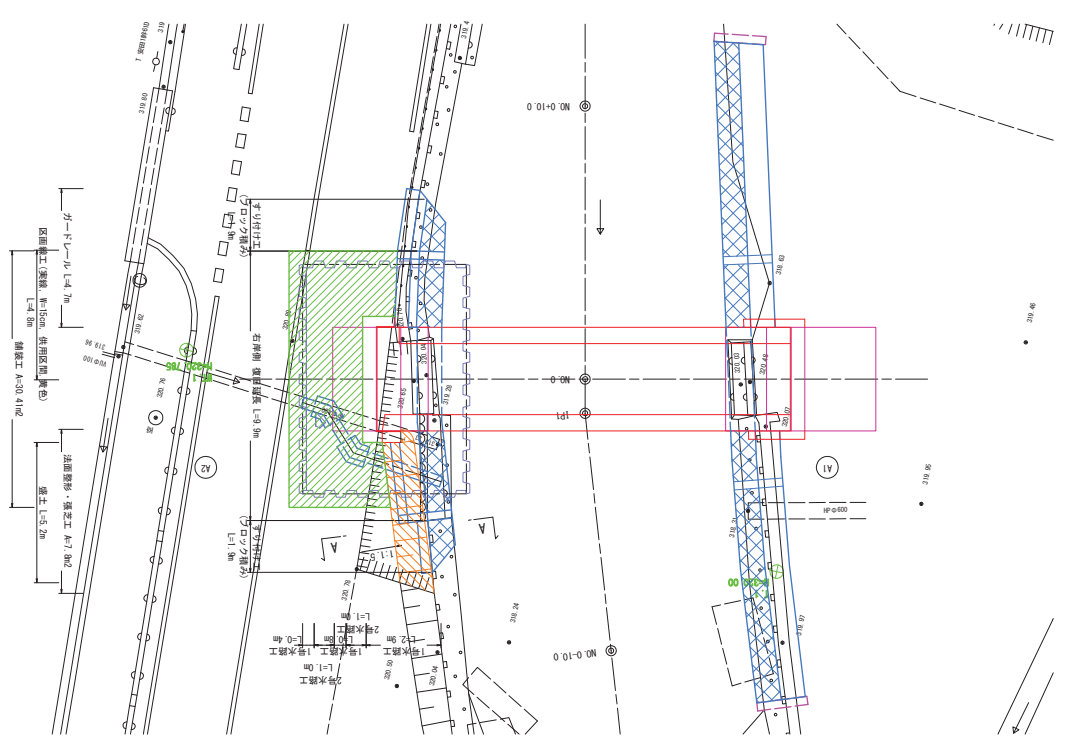
1号小口止工 S=1:50



2号小口止工 S=1:50

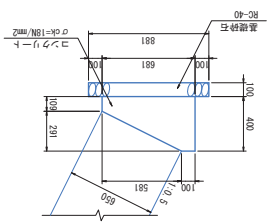


平面図 S=1:100



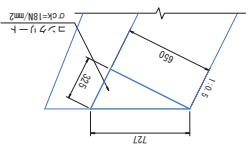
数量表	名称	規格	算式	数量	1箇所当り
	コンクリート	ok=18M/㎡	1/2x(1.062+1.342)x2.800+1/2x(1.442+1.722)x0.500x300	1.211 m ³	
	コンクリート	ok=18M/㎡	1/2x(1.062+1.342)x2.800+1/2x(1.442+1.722)x0.500x300	8.223 m ²	
	化粧型枠	小型構造物	3.190x0.300	0.939 m ²	

1号ブロック基礎 (1:0.5, 控え650) S=1:20



数量表	名称	規格	算式	数量	10m当り
	コンクリート	0.68x0.400+1.09x10.000		5.090 m ³	
	コンクリート	0.68x0.400+1.09x10.000		1.879 m ²	
	基礎砕石	0.881x10.000		8.810 m ²	

1号天端コンクリート (法面有りタイプ) S=1:20



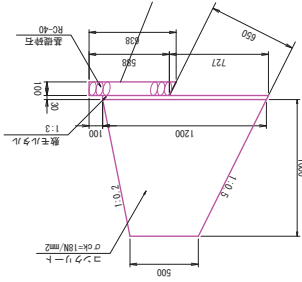
数量表	名称	規格	算式	数量	10m当り
	コンクリート	1.72x0.650x0.255x10.00		1.056 m ³	

数量表	名称	規格	算式	数量	1箇所当り
	コンクリート	ok=18M/㎡	1/2x(1.062+1.305)x2.430+1/2x(1.405+1.705)x0.500x300	1.061 m ³	
	コンクリート	ok=18M/㎡	1/2x(1.062+1.305)x2.430+1/2x(1.405+1.705)x0.500x300	7.220 m ²	
	化粧型枠	小型構造物	1/2x(2.717+2.728)x0.300	0.817 m ²	

図面番号	24 / 28	縮尺	図示
標準年度	平成31年度		
工事種別	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋右岸側付帯工事詳細図(その2) [図号]		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市	三原市		
工事番号	第5496号		



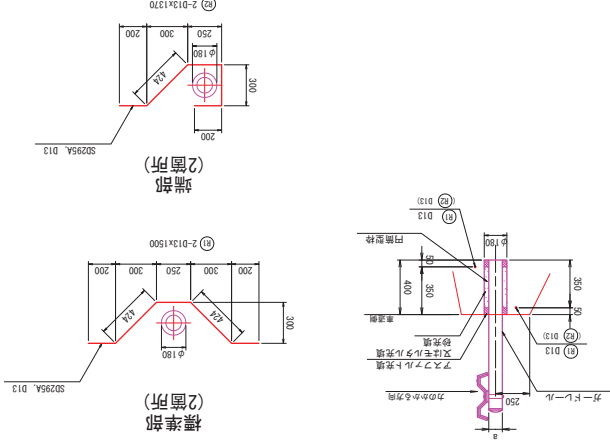
カーブール基礎 S=1:20



材料表

名称	規格	数量	10m当り
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	8.50	m ³
型枠		21.38	m ²
鉄毛ワール	1:3	0.36	m ²
基礎石	RC-40	6.13	m ²

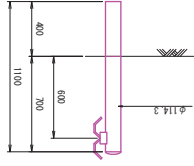
カーブール補強筋 (Gr-C-2B) S=1:20



鉄筋質量表 (SD295A)

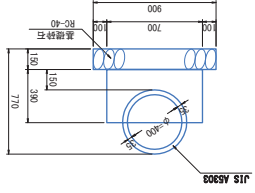
種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	積算	
R1	D13	1500	2	0.995	1.993	5.972		
R2	"	1370	4	"	1.363	5.452		
11.424								
合計 D13							11.424	Kg
総質量							11.424	Kg

カーブール (Gr-C-2B) S=1:20



深見橋 右岸側付帯工事詳細図(その2) S=1:20

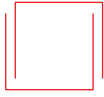
1号水路工 (P2-RC-D400) S=1:20



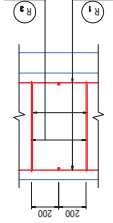
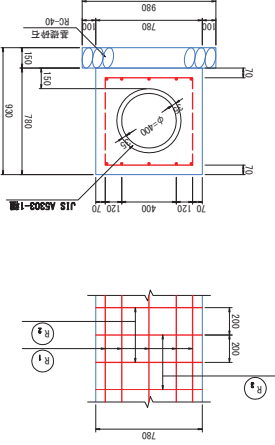
数量表

種別	径	規格	単位	数量	10m当り
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³	1.839		
型枠		m ²	7.800		
基礎石	RC-40	m ²	9.000		
管渠	キュー管D400	本	4.1		

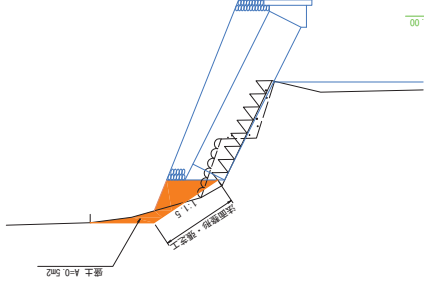
2号水路工 (P3-D400) S=1:20



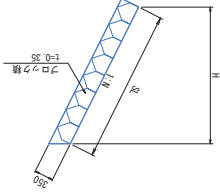
鉄筋配置図 (D400以上)



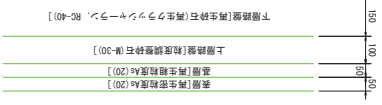
(A-A) S=1:50



すりこけ工 (フロック種) S=1:50



舗装構成 S=1:10



数量表

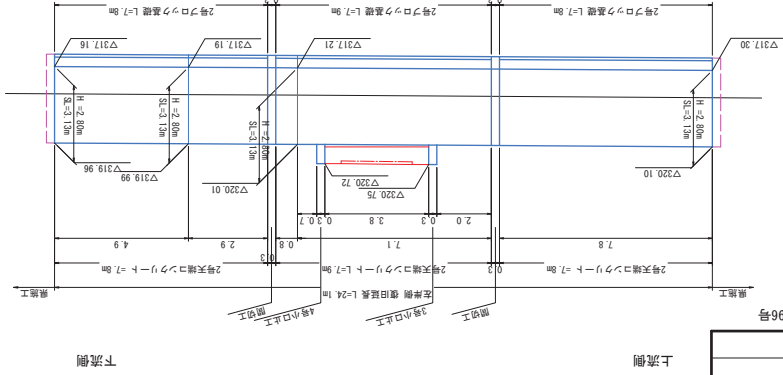
種別	径	規格	単位	数量	10m当り
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	m ³	4.349		
型枠		m ²	15.600		
基礎石	RC-40	m ²	9.000		
管渠	キュー管D400	本	4.1		

鉄筋質量表 (SD345)

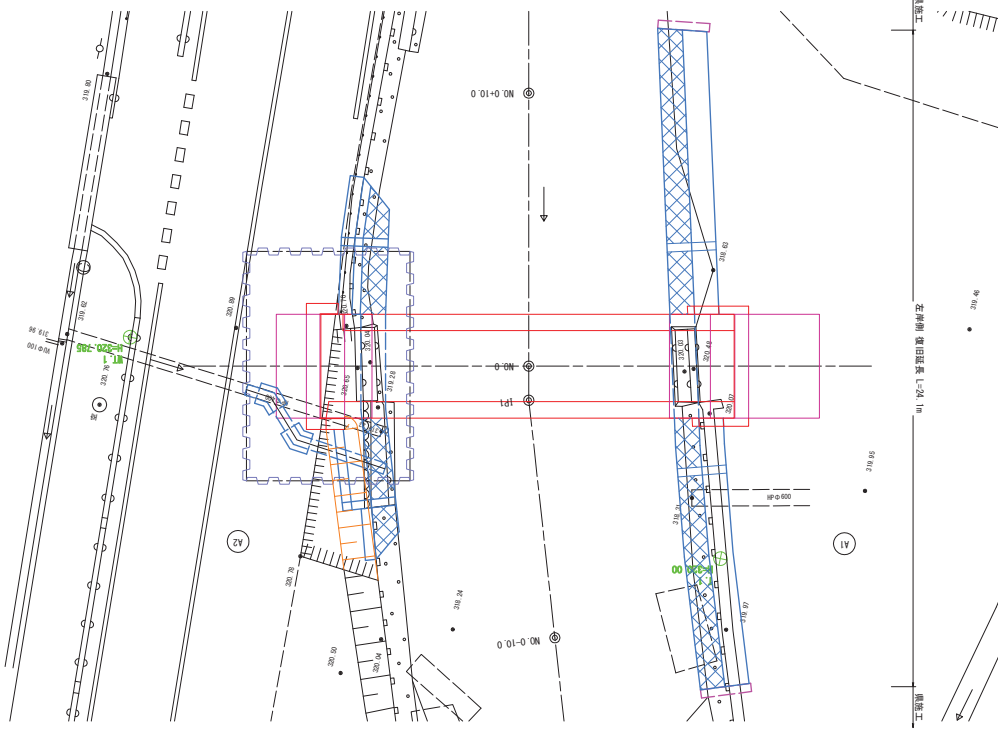
種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	積算	
R1	D13	1000	10	0.995	9.950	3.185		
R2	"	640	5	"	0.637	1.741		
21.840								
合計 D13							21.840	Kg
総質量							21.840	Kg

図面番号	25 / 28	縮尺	図示
標準年度	平成31年度		
工事種別	橋梁災害復旧工事		
種別	深層橋左岸側付帯工事詳細図		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		

工事番号 第5496号



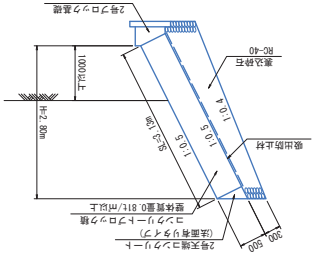
平面図 S=1:100



注)現地状況を確認し、適時対応して施工すること。

深見橋 左岸側付帯工事詳細図

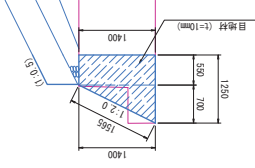
S=1:100



コンクリートアロワック積み S=1:50

3号小口止工

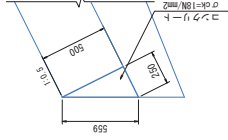
注)小口止工は耐工後施工後の施工とする。



数量表

コンクリート	規格	数量	0.378 m ³
コンクリート	規格	数量	0.810 m ³
花冠型物	規格	数量	1.635 m ²
小笠構造物	規格	数量	1.565 m ²
目地材 (=10mm)	規格	数量	1.260 m ²

2号天端コンクリート (法面有りタイプ) S=1:20

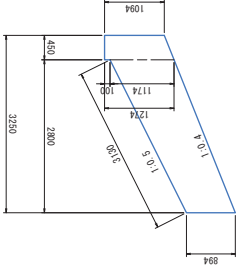


数量表

コンクリート	数量	0.825 m ³
--------	----	----------------------

10m幅り

間切工 S=1:50

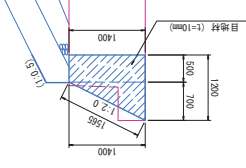


数量表

コンクリート	規格	数量	1.028 m ³
コンクリート	規格	数量	1.550 m ²
花冠型物	規格	数量	6.991 m ²
小笠構造物	規格	数量	3.130 x 300
目地材 (=10mm)	規格	数量	0.939 m ²

4号小口止工 S=1:50

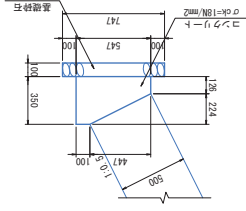
注)小口止工は耐工後施工後の施工とする。



数量表

コンクリート	規格	数量	0.357 m ³
コンクリート	規格	数量	0.810 m ³
花冠型物	規格	数量	1.550 m ²
小笠構造物	規格	数量	1.550 m ²
目地材 (=10mm)	規格	数量	1.190 m ²

2号アロワック基礎 (1:0.5, 控え500) S=1:20



数量表

コンクリート	数量	1.414 m ³
コンクリート	数量	4.750 m ²
基礎石	数量	7.470 m ²

10m幅り

図面番号	26 / 28	縮尺	図示
備考年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 河川横断図(その1)		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
工事番号	三原市大和町		



工事番号 第5496号

D.L.=315.000

D.L.=315.000

D.L.=315.000

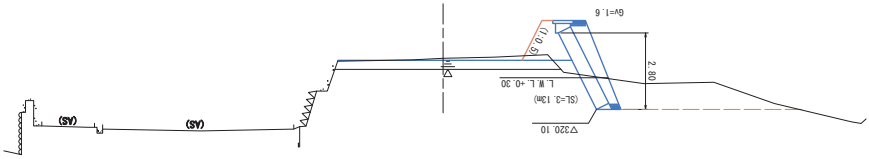
D.L.=315.000

橋土= 0.0
 縦溝= 0.0
 原土法基礎形= 4.0
 埋戻(埋戻部)= 1.6
 基礎養生= 3.5

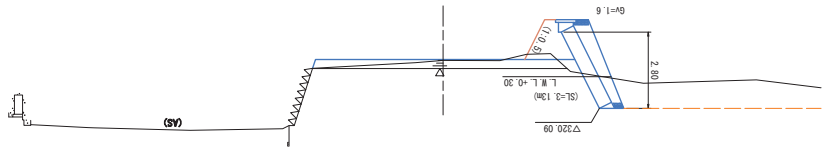
橋土= 0.0
 縦溝= 0.0
 原土法基礎形= 0.0
 埋戻(埋戻部)= 1.6
 基礎養生= 3.5

橋土= 0.0
 縦溝= 0.0
 原土法基礎形= 0.0
 埋戻(埋戻部)= 0.3
 基礎養生= 1.6

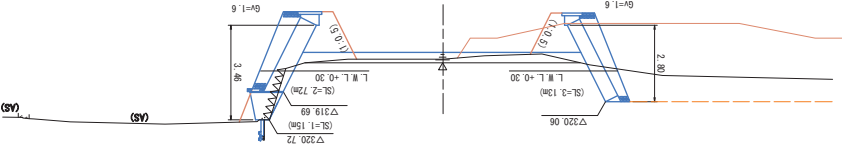
No. 0+12.40



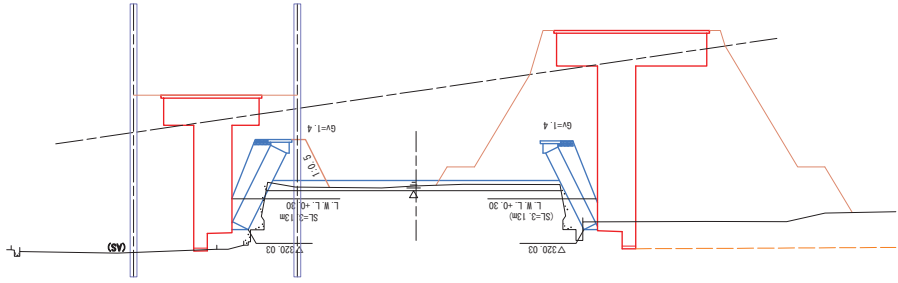
No. 0+10.00



No. 0+ 4.60



No. 0+0.00



深見橋 河川横断図(その1) S=1:100

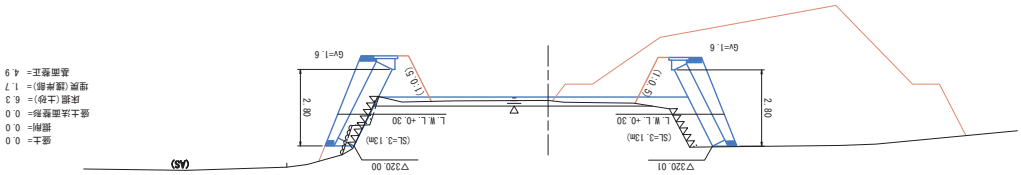
橋土= 0.0
 縦溝= 0.0
 原土法基礎形= 0.0
 埋戻(埋戻部)= 1.3
 基礎養生= 1.0

橋土= 0.0
 縦溝= 0.0
 原土法基礎形= 6.9
 埋戻(埋戻部)= 1.6
 基礎養生= 4.6

図面番号	27 / 28	縮尺	図示
標準年度	平成31年度		
工事種別	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 河川横断面(その2) 番号 /		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
工事箇所	三原市		
工事番号	第5496号		



D.L.=315.000

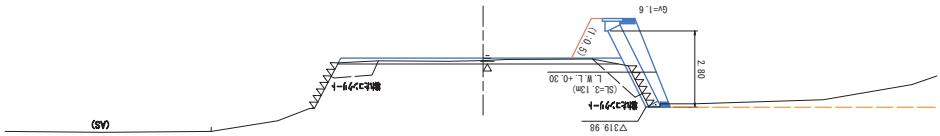


盛土= 0.0
掘削= 0.0
原土法蓋形= 0.0
床(土砂)= 0.3
埋戻(埋戻)= 1.7
支面修正= 4.9

No. 0- 4. 60

深見橋 河川横断面(その2) S=1:100

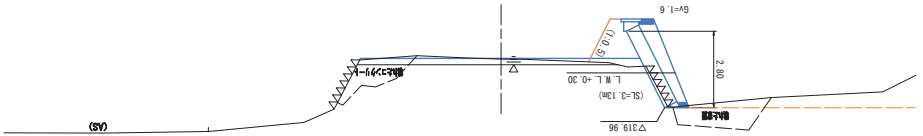
D.L.=315.000



盛土= 0.0
掘削= 0.0
原土法蓋形= 0.0
床(土砂)= 0.0
埋戻(埋戻)= 1.6
支面修正= 4.6

No. 0-10. 0

D.L.=315.000



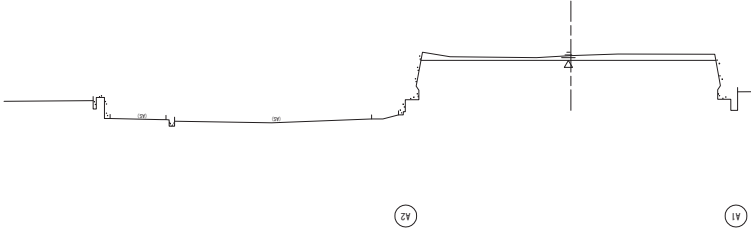
盛土= 0.0
掘削= 0.0
原土法蓋形= 0.0
床(土砂)= 0.0
埋戻(埋戻)= 1.6
支面修正= 4.6

No. 0-12. 50

図面番号	28 / 28	縮尺	図示
発表年度	平成31年度		
工事種別	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋撤去工詳細図	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市	工事番号 第5496号		



側面図

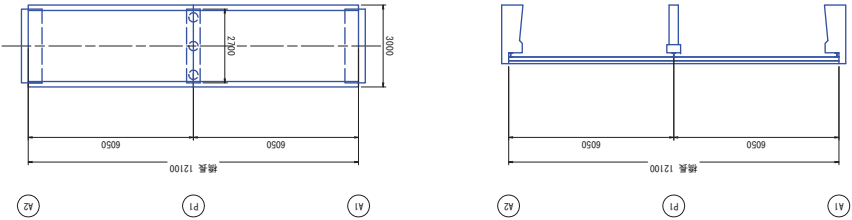


深見橋 撤去工詳細図

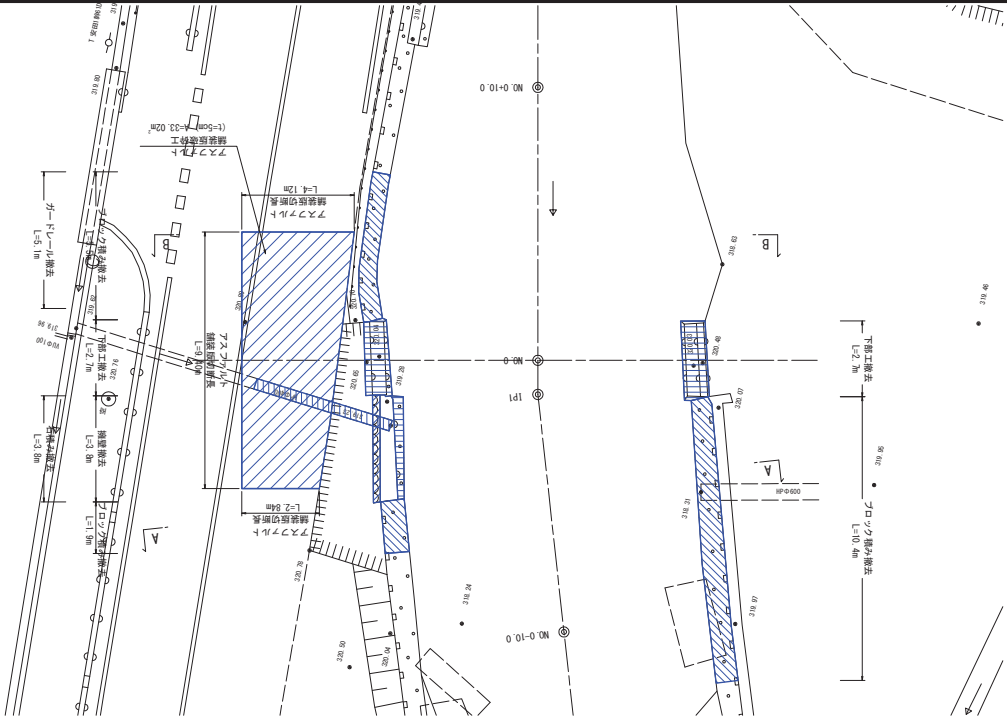
S=1:100

注1) 現地状況を確認し、適切に対応すること。
注2) 撤去量は積算のため、図面に撤去量のうゑの数量を掲載すること。

被災前橋梁構造図

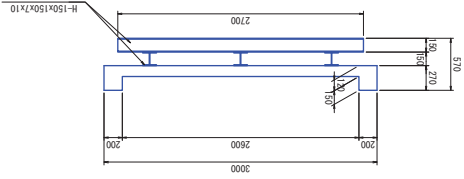


平面図

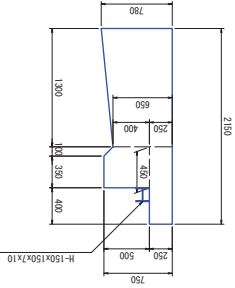


上部工断面図

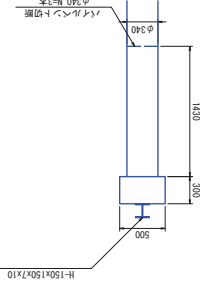
S=1:30



(A1, A2橋台共通)

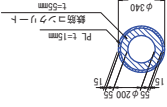
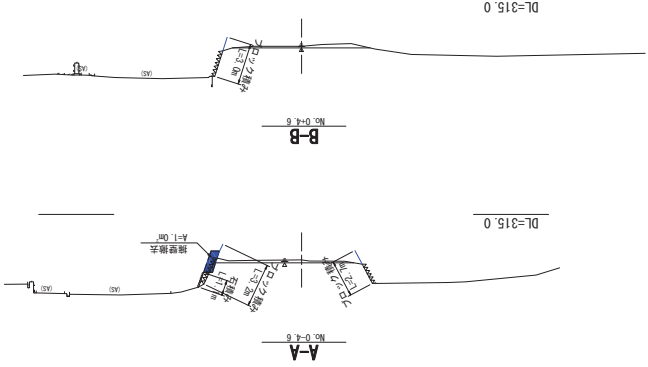


(P1橋脚)



河川横断面図

S=1:200



(バネレスト断面) S=1:20

DL=315.00

参 考 資 料

一橋梁災害復旧工事 (市道大和町十郎深見線(深見橋)) 一

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) 00-01.12.01(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
道路改良					Y1E01 レベル1
構造物撤去工	1	式			Y1E0111 レベル2
防護柵撤去工	1	式			Y1E011101 レベル3
防護柵撤去(ガードレール)	1	式			Y1E01110101 レベル4
	5	m			
防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去 コンクリート建込 A,B,C(支柱間隔2m)	5	m			SS000127 00 単第0 -0001 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,機械施工					Y1E01110501 レベル4
	29	m3			
構造物とりこわし工(無筋構造物)					SDT00031 00
	29	m3			単第0 -0002 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
コンクリート構造物取壊し 鉄筋構造物,機械施工	6	m3			Y1E01110501レベル4
構造物とりこわし工(鉄筋構造物)	6	m3			SDT00033 00 単第0 -0003 表
舗装版切断 アスファルト舗装版, t=15cm以下	16	m			Y1E01110502レベル4
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	16	m			SPK19040309 00 単第0 -0004 表
舗装版破碎 アスファルト舗装版, t=15cm以下	33	m2			Y1E01110503レベル4
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	33	m2			SPK19040308 00 単第0 -0005 表
石積取壊し 空積控え35cm	4	m2			Y1E01110504レベル4
掘削 岩塊・玉石 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	1	m3			SPK19040001 00 単第0 -0006 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3.0km以下(2.0km超)	1	m3			SPK19040002 00 単第0 -0007 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など 【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	数量	単位	単価	金額	備考
					#0041
発生土受入費 岩塊・玉石	1	m3			F9002 00
鋼材切断 パイルベント(鋼管杭)	3	箇所			Y1E01110508 レベル4
ガス切断 鋼管杭	3	箇所			S0180 00 単第0 -0008 表
排水構造物撤去工	1	式			Y1E011107 レベル3
ヒューム管撤去 管径400mm	5	m			Y1E01110702 レベル4
ヒューム管(B形管) 撤去 管径400mm	5	m			SPK19040087 00 単第0 -0009 表
運搬処理工	1	式			Y1E011115 レベル3
殻運搬 Co(無筋)	29	m3			Y1E01111501 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
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7.5km以下(6.5km超)	29	m3			SPK19040148 00 単第0 -0010 表
殻運搬 Co(鉄筋)	6	m3			Y1E01111501レベル4
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7.5km以下(6.5km超)	6	m3			SPK19040148 00 単第0 -0010 表
殻運搬 As	2	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)	2	m3			SPK19040148 00 単第0 -0011 表
殻処分 Co(無筋)	29	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
コンクリート殻受入費 無筋	68	t			F9005N 00
殻処分 Co(鉄筋)	6	m3			Y1E01111502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
【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
コンクリート殻受入費 鉄筋	14	t			F9005S 00
殻処分 As	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
アスファルト殻受入費	4	t			F9006 00
現場発生品運搬 H鋼, パイルベント等	1	回			Y1E01111503レベル4
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9.0km以下(5.0km超)	1	回			SPK19040419 00 単第0 -0012 表
【直接工事費に含まれる処分費等】					#0041
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	1.9	t			T100E007 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
舗装					Y1E02 レベル1
	1	式			
舗装工					Y1E0203 レベル2
	1	式			
アスファルト舗装工					Y1E020304 レベル3
	1	式			
下層路盤(車道・路肩部) RC-40,全仕上り厚150mm					Y1E02030401 レベル4
	30	m2			
下層路盤(車道・路肩部) 全仕上り厚150mm 1層施工 RC-40					SPK19040234 00
	30	m2			単第0 -0013 表
上層路盤(車道・路肩部) M-30,全仕上り厚100mm					Y1E02030403 レベル4
	30	m2			
上層路盤(車道・路肩部) M-30 全仕上り厚100mm 1層施工					SPK19040236 00
	30	m2			単第0 -0014 表
基層(車道・路肩部) 再生粗粒度(20),舗装厚t=50mm 平均幅員3.0m超					Y1E02030405 レベル4
	30	m2			
基層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm					SPK19040241 00
	30	m2			単第0 -0015 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
表層(車道・路肩部) 再生密粒度(20),舗装厚t=50mm 平均幅員3.0m超	30	m2			Y1E02030409レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm	30	m2			SPK19040243 00 単第0 -0016 表
舗装工 橋面	1	式			Y1E0203 レベル2
橋面防水工	1	式			Y1E020303 レベル3
橋面防水 シート系防水	38	m2			Y1E02030301レベル4
橋面防水工(新設) シート系防水 アスファルト系 [規]200m2未満	38	m2			SS000249 00 単第0 -0017 表
排水用導水管 18mm ステンレス製	35	m			TTPC00029 00
排水キャップ 溶融亜鉛メッキ HDZ35	8	個			F2000000021 00
排水パイプ VP40 L=0.95m	2	本			F2000000022 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
排水パイプ VP40 L=0.54m	2	本			F200000023 00
排水パイプ VP40 L=1.01m	4	本			F200000024 00
成形目地材 厚5mm×幅35mm (参考)セロシールSSテープ	35	m			TH007252 00
アスファルト舗装工	1	式			Y1E020304 レベル3
表層(車道・路肩部) 再生密粒度(20),平均舗装厚t=80mm 平均幅員1.4m以上3.0m以下	38	m2			Y1E02030409 レベル4
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚40mm	38	m2			SPK19040243 00 単第0 -0018 表
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚40mm	38	m2			SPK19040243 00 単第0 -0019 表
調整コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB	1	m3			Y1E03050204 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 人力打設	1	m3			SPK19040150 00 単第0 -0020 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
排水構造物工					Y1E0204 レベル2
管渠工	1	式			Y1E020403 レベル3
ヒューム管(B形管) 据付 管径400mm 固定基礎180°巻き	4	m			Y1E02040302 レベル4
ヒューム管(B形管) 据付 管径400mm 固定基礎180°巻き 基礎碎石有り 外圧管1種	4	m			SPK19040087 00 単第0 -0021 表
ヒューム管(B形管) 据付 管径400mm 固定基礎360°巻き	2	m			Y1E02040302 レベル4
ヒューム管(B形管) 据付 管径400mm 固定基礎360°巻き 基礎碎石有り 外圧管1種	2	m			SPK19040087 00 単第0 -0022 表
防護柵工	1	式			Y1E0207 レベル2
路側防護柵工	1	式			Y1E020701 レベル3
ガードレール 塗装品_Gr-C-2B	5	m			Y1E02070101 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
防護柵設置工(Gr) コンクリート建込 - 塗装品_Gr-C-2B [規]21m未満	5	m			SS000123 00 単第0 -0023 表
防護柵基礎工	1	式			Y1E020706 レベル3
ガードレール基礎	5	m			Y4999 レベル4
ガードレール基礎	5	m			V0019 00 単第0 -0024 表
型枠 円形紙管 175×3.5	2	m			Y1E02070604 レベル4
円形空洞型枠設置 円形紙管 175×3.5	2	m			S3020023 00 単第0 -0027 表
鉄筋 SD295A_D13	0.01	t			Y1E02070606 レベル4
鉄筋工 SD295A_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.01	t			SS000099 00 単第0 -0028 表
区画線工	1	式			Y1E0209 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
区画線工	1	式			Y1E020901 レベル3
溶融式区画線 昼間施工,黄色・実線_15cm,塗布厚t=1.5mm 排水性舗装用の無	5	m			Y1E02090101 レベル4
区画線設置(溶融式)	5	m			SDT00001 00 単第0 -0029 表
コンクリート橋上部	1	式			Y1E04 レベル1
PC橋工	1	式			Y1E0403 レベル2
プレテンション桁製作工	1	式			Y1E040301 レベル3
プレテンション桁製作	5	本			Y1E04030101 レベル4
【桁等購入費】 共通仮設費[対象外],現場管理費[対象] 一般管理費[対象]					#0040
プレテンション方式単純中空床版橋 外桁G1 L=15.14 H=450mm 8.975t	1	本			F2000000001 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
プレテンション方式単純中空床版橋 外桁G5 L=15.14 H=450mm 8.975t	1	本			F200000002 00
プレテンション方式単純中空床版橋 中桁G2、G4 L=15.14 H=450mm 8.958t	2	本			F200000003 00
プレテンション方式単純中空床版橋 中桁G5 L=15.14 H=450mm 8.958t	1	本			F200000004 00
支承工	1	式			Y1E040305 レベル3
ゴム支承 プレテンション床版橋用簡易タイプ ゴム支承(パッド型)S-2	7	m			Y1E04030501 レベル4
ゴム支承 Aタイプ据付 プレテンション床版橋用簡易タイプ	7	m			S3070045 00 単第0 -0030 表
ゴム支承(パッド型)S-2 製品厚33mm, te15mm, n2層 平面寸法(150mm×1000mm)	7	枚(m)			T2370203 00
異形棒鋼<JISG3112> SD295A, D10 単位質量0.56kg/m	50	kg			T0173 00
支承充填材(無収縮モルタル) セメント系プレミックスタイプ	0.14	m3			T2021 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
変位制限装置 可動, M42D	4	組			Y1E04030502 レベル4
防触アンカー装置 M42D*880 ST-SGN12	4	組			F2000000005 00
支承充填材(無収縮モルタル) セメント系プレミックスタイプ	0.03	m3			T2021 00
変位制限装置 固定, F55D	4	組			Y1E04030502 レベル4
防触アンカー装置 F55D*1010 ST-SGN12	4	組			F2000000006 00
支承充填材(無収縮モルタル) セメント系プレミックスタイプ	0.06	m3			T2021 00
架設工(クレーン架設)	1	式			Y1E040306 レベル3
桁架設 プレテンションPC単純床版橋 AS - 12相当	5	本			Y1E04030602 レベル4
橋梁下からのPC桁架設工 プレテンションPC単純床版橋AS - 12	5	本			V0001 00
					単第0 -0031 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
床版・横組工					Y1E040308 レベル3
	1	式			
コンクリート 呼び強度30,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(普通)					Y1E04030802 レベル4
	2	m3			
コンクリート工 コンクリートポンプ車 ブーム打設 プレテンション床版桁					S3234 00
	2	m3			単第0 -0032 表
PCケーブル プレテン桁用 (1S17.8)					Y1E04030803 レベル4
	28	m			
P C工 プレテン桁用 (1 S 1 7 . 8)					S3240 00
	28	m			単第0 -0034 表
緊張 1S17.8,CCLグリップ					Y1E04030804 レベル4
	8	ケーブル			
緊張工 390kN (1S17.8)					S3316 00
	8	本			単第0 -0035 表
CCLグリップ(シングルストランド) ケーブル径(1-T17.8)					T2531 00
	16	個			
アンカープレート(シングルストランド) ケーブル径(1-T17.8) スリーブ無(後付け用)					T2555 00
	16	個			

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
機械器具損料					S3246 00
	1	工事			単第0 -0036 表
足場					Y1E04030805 レベル4
	30	m			
側部足場工 (スラブ桁橋)					S3249 00
	30	m			単第0 -0037 表
橋梁付属物工					Y1E0411 レベル2
	1	式			
伸縮装置工					Y1E041101 レベル3
	1	式			
鋼・ゴム製伸縮装置 普通型 車道用 伸縮量35mm					Y1E04110101 レベル4
	4.0	m			
伸縮継手装置設置工(新設) 普通型					SS000199 00
	4.0	m			単第0 -0038 表
プロフジョイント N11-35(車道用) 伸縮量35mm					TH006034 00
	4.0	m			
シール材 シリコーン系					F2000000013 00
	0.4	L			

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
鋼・ゴム製伸縮装置 普通型 車道用 伸縮量20mm	2.6	m			Y1E04110101 レベル4
伸縮継手装置設置工(新設) 普通型	2.6	m			SS000199 00 単第0 -0038 表
プロフジョイント N11-20(車道用) 伸縮量20mm	2.6	m			TH006030 00
シール材 シリコーン系	0.7	L			F2000000013 00
排水装置工	1	式			Y1E041102 レベル3
排水樹 角形鋼管 50*100	1	箇所			Y1E04110201 レベル4
排水樹 橋梁用排水樹(各種)	1	箇所			SPK19040296 00 単第0 -0039 表
排水樹 角型鋼管STKR400 丸鋼SS400	1	箇所			F2000000020 00
地覆工	1	式			Y1E041103 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
場所打地覆 W=600	30	m			Y1E04110301 レベル4
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB 人力打設	8	m3			SPK19040150 00 単第0 -0040 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	37	m2			SPK19040152 00 単第0 -0041 表
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.51	t			SS000099 00 単第0 -0042 表
橋梁用防護柵工	1	式			Y1E041104 レベル3
橋梁用防護柵 Gr-C-2B-5	29	m			Y1E04110401 レベル4
ガードレール Gr-C-2B-5 材料	29	m			F2000000030 00
ガードレール Gr-C-2B-5 設置手間	29	m			F2000000031 00
銘板工	1	式			Y1E041107 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
橋銘板 ブロンズ製, 300×150×15	4	枚			Y1E04110701 レベル4
橋名板取付 橋名板 300×150×15	4	箇所			SPK19040297 00 単第0 -0043 表
橋歴板 ブロンズ製, 300×200×13	1	枚			Y1E04110701 レベル4
橋名板取付 橋歴板 300×200×13	1	箇所			SPK19040297 00 単第0 -0044 表
橋梁下部	1	式			Y1E05 レベル1
道路土工	1	式			Y1E0503 レベル2
残土処理工	1	式			Y1E050310 レベル3
土砂等運搬 土砂	180	m3			Y1E05031002 レベル4
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離3.0km以下(2.0km超)	180	m3			SPK19040002 00 単第0 -0007 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
残土等処分					Y1E05031003レベル4
	180	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
発生土受入費 砂・砂質土・礫質土					F9001 00
	180	m3			
橋台工 A1					Y1E0505 レベル2
	1	式			
作業土工					Y1E050501 レベル3
	1	式			
床掘り 土砂					Y1E05050102レベル4
	550	m3			
床掘り 土砂 標準 無し 障害無し					SPK19040015 00
	550	m3			単第0 -0045 表
床掘り 土砂					Y1E05050102レベル4
	30	m3			
床掘り 土砂 平均施工幅1m以上2m未満 無し 障害無し					SPK19040015 00
	30	m3			単第0 -0046 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 軟岩	40	m3			Y1E05050102レベル4
掘削 軟岩 オープンカット 障害無し 1,000m3未満	40	m3			SPK19040001 00 単第0 -0047 表
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	40	m3			SPK19040007 00 単第0 -0048 表
埋戻し 土砂	530	m3			Y1E05050103レベル4
埋戻し 最大埋戻幅4m以上	530	m3			SPK19040019 00 単第0 -0049 表
基面整正	23	m2			Y1E05050104レベル4
基面整正	23	m2			SPK19040017 00 単第0 -0050 表
橋台躯体工	1	式			Y1E050507 レベル3
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100mm	23	m2			Y1E05050702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
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB バックホウ(クレーン機能付)打設	2	m3			SPK19040150 00 単第0 -0051 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート	2	m2			SPK19040152 00 単第0 -0052 表
コンクリート 24-12-25(20)BB	58	m3			Y1E05050703レベル4
橋台・橋脚コンクリート打設 24-12-20(25)BB	58	m3			S3080 00 単第0 -0053 表
鉄筋 SD345_D16~D25	2.53	t			Y1E05050704レベル4
鉄筋工 SD345_D16~D25 一般構造物 [規]10t未満	2.53	t			SS000099 00 単第0 -0056 表
鉄筋 SD345_D13	0.22	t			Y1E05050704レベル4
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.22	t			SS000099 00 単第0 -0042 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	90	m2			Y1E05050705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
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	90	m2			SPK19040152 00 単第0 -0041 表
型枠 円形紙管 175×3.5	3	m			Y1E05050705レベル4
円形空洞型枠設置 円形紙管 175×3.5	3	m			S3020023 00 単第0 -0027 表
足場 安全ネットの無	60	掛m2			Y1E05050709レベル4
手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場 手摺先行型枠組足場	60	掛m2			S0380 00 単第0 -0057 表
橋台工 A2	1	式			Y1E0505 レベル2
作業土工	1	式			Y1E050501 レベル3
床掘り 土砂	50	m3			Y1E05050102レベル4
床掘り 土砂 標準 切梁腹起式 障害無し	50	m3			SPK19040015 00 単第0 -0058 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 土砂	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 -0059 表
床掘り 軟岩	2	m3			Y1E05050102レベル4
掘削 軟岩 オープンカット 障害有り 5,000m3未満	2	m3			SPK19040001 00 単第0 -0060 表
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	2	m3			SPK19040007 00 単第0 -0048 表
床掘り 軟岩	9	m3			Y1E05050102レベル4
掘削 軟岩 オープンカット 障害有り 5,000m3未満	9	m3			SPK19040001 00 単第0 -0060 表
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	9	m3			SPK19040007 00 単第0 -0048 表
床掘り 土砂	2	m3			Y1E05050102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
床掘り 土砂 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	2	m3			SPK19040015 00 単第0 -0061 表
床掘り 軟岩	10	m3			Y1E05050102レベル4
掘削 軟岩 現場制約あり 軟岩(I)	10	m3			SPK19040001 00 単第0 -0062 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			SPK19040015 00 単第0 -0061 表
床掘り 軟岩	30	m3			Y1E05050102レベル4
掘削 軟岩 現場制約あり 軟岩(II)	30	m3			SPK19040001 00 単第0 -0063 表
床掘り 土砂 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 -0061 表
埋戻し 土砂	160	m3			Y1E05050103レベル4
埋戻し 最大埋戻幅1m以上4m未満	160	m3			SPK19040019 00 単第0 -0064 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
掘削補助機械搬入搬出					Y1E05050105レベル4
	1	回			
掘削補助機械搬入搬出作業					SPK19040016 00
	1	回			単第0 -0065 表
橋台躯体工					Y1E050507 レベル3
	1	式			
均しコンクリート 18-8-40BB, t=100mm					Y1E05050702レベル4
	15	m2			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB バックホウ(クレーン機能付)打設					SPK19040150 00
	2	m3			単第0 -0051 表
型枠 一般型枠 均しコンクリート					SPK19040152 00
	2	m2			単第0 -0052 表
コンクリート 24-12-25(20)BB, 一般養生 Co夜間割増の無					Y1E05050703レベル4
	37	m3			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB コンクリートポンプ車打設					SPK19040150 00
	37	m3			単第0 -0066 表
鉄筋 SD345_D16 ~ D25					Y1E05050704レベル4
	0.99	t			

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋工 SD345_D16~D25 一般構造物 [規]10t未満	0.99	t			SS000099 00 単第0 -0056 表
鉄筋 SD345_D13	0.36	t			Y1E05050704レベル4
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満	0.36	t			SS000099 00 単第0 -0042 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	64	m2			Y1E05050705レベル4
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	64	m2			SPK19040152 00 単第0 -0041 表
型枠 円形紙管 150×3.5	2	m			Y1E05050705レベル4
円形空洞型枠設置 円形紙管 150×3.5	2	m			S3020023 00 単第0 -0067 表
支保 支保耐力 40kN/m2以下	4	空m3			Y1E05050708レベル4
パイプサポート支保(小規模) 支保耐力 40kN/m2以下 総設置数量40空m3以下	4	空m3			S1050025 00 単第0 -0068 表

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
足場 安全ネットの無	100	掛m2			Y1E05050709レベル4
手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場 手摺先行型枠組足場	100	掛m2			S0380 00 単第0 -0057 表
法覆護岸工 右岸側	1	式			Y1E0510 レベル2
作業土工	1	式			Y1E051001 レベル3
床掘り 土砂	20	m3			Y1E05100102レベル4
床掘り 土砂 標準 無し 障害無し	20	m3			SPK19040015 00 単第0 -0045 表
埋戻し 土砂	10	m3			Y1E05100103レベル4
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	10	m3			SPK19040007 00 単第0 -0048 表
基面整正	7	m2			Y1E05100104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
費目・工種・施工名称など 基面整正					SPK19040017 00
	7	m2			単第0 -0050 表
Coブロック工(Coブロック積)					Y1E051002 レベル3
	1	式			
コンクリートブロック基礎 18-8-40BB,W=681,H=400					Y1E05100201 レベル4
	9	m			
1号ブロック基礎 1:0.5,控え650					V0010 00
	9	m			単第0 -0069 表
大型ブロック積 ブロック積(空積) 控長60~65cm 壁体質量1.15t/m2以上					Y1E05100206 レベル4
	28	m2			
大型ブロック積 水抜きパイプ無し ブロック積(空積) 控長60~65cm					SPK19040044 00
	28	m2			単第0 -0072 表
胴込・裏込材(砕石) 大型ブロック 割ぐり石 150~50mm					SPK19040052 00
	10	m3			単第0 -0073 表
胴込・裏込材(砕石) RC-40					Y1E05100208 レベル4
	15	m3			
胴込・裏込材(砕石) 大型ブロック RC-40					SPK19040052 00
	15	m3			単第0 -0074 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
吸出し防止材(全面)設置 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m	28	m2			Y1E05100209レベル4
吸出し防止材(全面)設置 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m	28	m2			SPK19040054 00 単第0 -0075 表
天端コンクリート 18-8-40BB	7	m			Y1E05100213レベル4
1号天端コンクリート 法面有りタイプ	7	m			V0012 00 単第0 -0076 表
小口止コンクリート 18-8-40BB 1号	1	m3			Y1E05100214レベル4
1号小口止工 B=300,H=3300	1	箇所			V0014 00 単第0 -0078 表
小口止コンクリート 18-8-40BB 2号	1	m3			Y1E05100214レベル4
2号小口止工 B=300,H=2930(2940)	1	箇所			V0015 00 単第0 -0080 表
すりつけ工	1	式			Y3999 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
すり付け工 ブロック積み	8	m2			Y4999 レベル4
コンクリートブロック積工	8	m2			SDT00035 00 単第0 -0081 表
盛土工	1	式			Y1A010103 レベル3
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満	3	m3			Y1A01010301 レベル4
路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満	3	m3			SPK19040004 00 単第0 -0082 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,現場制約無	8	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	8	m2			SPK19040030 00 単第0 -0083 表
植生工	1	式			Y1E051014 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
張芝 [規]300m2未満	8	m2			Y1E05101403レベル4
張芝工 [規]300m2未満	8	m2			SS000179 00 単第0 -0084 表
法覆護岸工 左岸側	1	式			Y1E0510 レベル2
作業土工	1	式			Y1E051001 レベル3
床掘り 土砂	60	m3			Y1E05100102レベル4
床掘り 土砂 標準 無し 障害無し	60	m3			SPK19040015 00 単第0 -0045 表
埋戻し 土砂	20	m3			Y1E05100103レベル4
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	20	m3			SPK19040007 00 単第0 -0048 表
基面整正	56	m2			Y1E05100104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
基面整正					SPK19040017 00
	56	m2			単第0 -0050 表
Coブロック工(Coブロック積)					Y1E051002 レベル3
	1	式			
コンクリートブロック基礎 18-8-40BB,W=547,H=350					Y1E05100201 レベル4
	24	m			
2号ブロック基礎 1:0.5,控え500					V0011 00
	24	m			単第0 -0085 表
大型ブロック積 ブロック積(空積) 控長50cm 壁体質量0.81t/m2以上					Y1E05100206 レベル4
	74	m2			
大型ブロック積 水抜きパイプ無し ブロック積(空積) 控長50cm					SPK19040044 00
	74	m2			単第0 -0087 表
胴込・裏込材(砕石) 大型ブロック 割ぐり石 150~50mm					SPK19040052 00
	20	m3			単第0 -0073 表
胴込・裏込材(砕石) RC-40					Y1E05100208 レベル4
	38	m3			
胴込・裏込材(砕石) 大型ブロック RC-40					SPK19040052 00
	38	m3			単第0 -0074 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
吸出し防止材(全面)設置 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m	74	m2			Y1E05100209レベル4
吸出し防止材(全面)設置 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m	74	m2			SPK19040054 00 単第0 -0075 表
天端コンクリート 18-8-40BB	24	m			Y1E05100213レベル4
2号天端コンクリート 法面有りタイプ	24	m			V0013 00 単第0 -0088 表
小口止コンクリート 18-8-40BB 3号	0.4	m3			Y1E05100214レベル4
3号小口止工 B=300,H=1250	1	箇所			V0016 00 単第0 -0089 表
小口止コンクリート 18-8-40BB 4号	0.4	m3			Y1E05100214レベル4
4号小口止工 B=300,H=1200	1	箇所			V0017 00 単第0 -0094 表
間切工 18-8-40BB	2	m3			Y1E05100214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
間切工 B=300,H=3250					V0018 00
	2	箇所			単第0 -0095 表
全工種共通仮設					Y1J01 レベル1
	1	式			
仮設工					Y1J0101 レベル2
	1	式			
土留・仮締切工					Y1J010104 レベル3
	1	式			
鋼矢板 型(SY295) L=10m 鋼矢板打込長9m, 鋼矢板引抜長9m					Y1J01010402 レベル4
	72	枚			
鋼矢板圧入(50<Nmax 600) 250<Nmax 375 3型 圧入長(m)_9以下(6超)					S1050020 00
	72	枚			単第0 -0096 表
鋼矢板引抜き 陸上施工 3型 引抜長(m)_9以下(6超)					S0454 00
	72	枚			単第0 -0099 表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 圧入(50<Nmax 600) 型					S0458 00
	1	回			単第0 -0102 表
油圧式杭圧入引抜機据付・解体 引抜き 型					S0458 00
	1	回			単第0 -0103 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
鋼矢板3型賃料 1回使用 供用日数63日	43.2	t			S0850 00 単第0 -0104 表
切梁・腹起し	13.5	t			Y1J01010414レベル4
切梁・腹起し設置,撤去 設置	13.5	t			SHD10019 00 単第0 -0105 表
切梁・腹起し設置,撤去 撤去	13.5	t			SHD10019 00 単第0 -0106 表
山留材質料	7.9	t			SHD10013 00 単第0 -0107 表
山留材質料	2.8	t			SHD10013 00 単第0 -0108 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9.0km以下(5.0km超)	1	回			SPK19040419 00 単第0 -0109 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
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	0.4	t			T100E007 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
土のう 製作	48	袋			Y1J01010419レベル4
購入土 処理土	50	m3			F9009001001 00
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3.0km以下(2.0km超)	40	m3			SPK19040002 00 単第0 -0007 表
大型土のう製作	48	袋			SHD10007 00 単第0 -0110 表
土のう 据付	75	袋			Y1J01010419レベル4
大型土のう設置 作業半径 6mを超え20m以下	75	袋			SHD10009 00 単第0 -0112 表
土のう 仮置き	27	袋			Y1J01010419レベル4
大型土のう撤去 作業半径 6mを超え20m以下	27	袋			SHD10011 00 単第0 -0113 表
土のう 撤去	48	袋			Y1J01010419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
大型土のう撤去 作業半径 6mを超え20m以下	48	袋			SHD10011 00 単第0 -0113 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3.0km以下(2.0km超)	40	m3			SPK19040002 00 単第0 -0007 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
発生土受入費 砂・砂質土・礫質土	40	m3			F9001 00
締切盛土 設置(新設)	300	m3			Y1J01010421 レベル4
購入土 処理土	400	m3			F9009001001 00
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3.0km以下(2.0km超)	330	m3			SPK19040002 00 単第0 -0007 表
路体(築堤)盛土 施工幅員4.0m以上 施工数量10,000m3未満 障害無し	300	m3			SPK19040004 00 単第0 -0114 表
締切盛土 設置(流用)	260	m3			Y1J01010421 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
路体(築堤)盛土 施工幅員4.0m以上 施工数量10,000m3未満 障害無し	260	m3			SPK19040004 00 単第0 -0114 表
締切盛土 仮置き	260	m3			Y1J01010421レベル4
掘削 土砂 オープンカット 押土有り 普通土30,000m3未満又は湿地軟弱土	260	m3			SPK19040001 00 単第0 -0115 表
締切盛土 撤去	300	m3			Y1J01010422レベル4
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満	300	m3			SPK19040001 00 単第0 -0116 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3.0km以下(2.0km超)	300	m3			SPK19040002 00 単第0 -0007 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
発生土受入費 砂・砂質土・礫質土	300	m3			F9001 00
敷砂利 RC-40, t=100mm	51	m2			Y1J01010103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
敷砂利 RC-40, t=100mm	51	m2			V1001 00 単第0 -0117 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
発生土受入費 砂・砂質土・礫質土	5	m3			F9001 00
水替工	1	式			Y1J010106 レベル3
ポンプ排水 排水量 0以上40未満 (m3/h)	36	日			Y1J01010601 レベル4
ポンプ設置・撤去	1	箇所			SHD10037 00 単第0 -0119 表
ポンプ運転 排水量 0以上40未満 (m3/h) 作業時排水	36	日			S1050031 00 単第0 -0121 表
仮水路工	1	式			Y1J010108 レベル3
コルゲートパイプ 円形2形, 呼び径2000mm, 板厚2.7mm 設置(新設)	120	m			Y1J01010802 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
コルゲートパイプ 据付 ラップ型 期間6ヶ月未満(損料率0.2) 円形2形,呼び径2000mm,板厚2.7mm	45	m			SPK19040098 00 単第0 -0124 表
コルゲートパイプ 据付 ラップ型 期間3ヶ月未満(損料率0.1) 円形2形,呼び径2000mm,板厚2.7mm	75	m			SPK19040098 00 単第0 -0125 表
コルゲートパイプ 円形2形,呼び径2000mm,板厚2.7mm 設置(流用)	45	m			Y1J01010802レベル4
コルゲートパイプ 据付・撤去 ラップ型 - 円形2形,呼び径2000mm,板厚2.7mm	45	m			SPK19040098 00 単第0 -0126 表
コルゲートパイプ パイプ径2000mm 撤去	120	m			Y1J01010802レベル4
コルゲートパイプ 撤去 ラップ型 円形 パイプ径2000mm	120	m			SPK19040098 00 単第0 -0127 表
路側防護柵工	1	式			Y1E020701 レベル3
ガードレール 塗装品_Gr-C-4E 撤去復旧	4	m			Y1E02070101レベル4
防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去 土中建込 A,B,C(支柱間隔4m)	4	m			SS000127 00 単第0 -0128 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
防護柵設置工(Gr) 土中建込 - 塗装品_Gr-C-4E [規]21m未満	4	m			SS000121 00 単第0 -0129 表
汚濁防止工	1	式			Y1J010115 レベル3
濁水処理設備	1	箇所			Y1J01011502レベル4
購入土 処理土	120	m3			F9009001001 00
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3.0km以下(2.0km超)	100	m3			SPK19040002 00 単第0 -0007 表
大型土のう製作・設置(RTC設置)	116	袋			SHD10005 00 単第0 -0130 表
大型土のう撤去 作業半径 6mを超え20m以下	116	袋			SHD10011 00 単第0 -0113 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3.0km以下(2.0km超)	100	m3			SPK19040002 00 単第0 -0007 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
発生土受入費 砂・砂質土・礫質土	100	m3			F9001 00
交通管理工	1	式			Y1J010121 レベル3
交通誘導警備員	536	人			Y1J01012101 レベル4
交通誘導警備員B	536	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 59.2km 往復運搬	1	回			S1000003 00 単第0 -0131 表
重建設機械分解組立輸送費	1	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 -0136 表
仮設材運搬費	79.9	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 26.8km 製品長 12m以内	1	式			S1000007 00 単第0 -0137 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

構造物とりこわし工(無筋構造物)

SDT00031

単第0 -0002 表

頁0 -0047

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

頁0 -0049

舗装版切断

SPK19040309

単第0 -0004 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
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 -0005 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

掘削 SPK19040001 単第0 -0006 表
 岩塊・玉石 オープンカット 押土無し 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: 385.98000

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=2 岩塊・玉石 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

土砂等運搬

SPK19040002

単第0 -0007 表

標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む)

DID区間無し 距離3.0km以下(2.0km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:

673.72000

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=7 距離3.0km以下(2.0km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

ヒューム管(B形管)

SPK19040087

単第0 -0009 表

撤去 管径400mm

1

m 当り

機械構成比: 16.96% 労務構成比: 76.98%

材料構成比: 6.06%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

3,385.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t	12.95%		バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t		MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	20.93%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
運転手(特殊)	16.70%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	14.29%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	6.85%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
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	4.63%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

殻運搬

SPK19040148

単第0 -0010 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7.5km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:

1,616.90000

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
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=37	機械積込 運搬距離7.5km以下(6.5km超)	

施工単価表

殻運搬

SPK19040148

単第0 -0011 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=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

現場発生品・支給品運搬

SPK19040419

単第0 -0012 表

クレーン装置付2t級2t吊

片道運搬距離9.0km以下(5.0km超)

1

回 当り

機械構成比: 13.50%

労務構成比:

81.59%

材料構成比:

4.91%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

8,503.60000

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
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	13.50%		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)	41.21%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	40.38%		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=8 クレーン装置付2t級2t吊 1回当り平均積載質量1.5t超2.0t以下			B=3 片道運搬距離9.0km以下(5.0km超)		

施工単価表

頁0 -0060

下層路盤(車道・路肩部)

SPK19040234

単第0 -0013 表

全仕上り厚150mm 1層施工

RC-40

1

m2 当り

機械構成比: 5.37% 労務構成比:

15.00%

材料構成比: 79.63%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,052.00000

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
モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m	2.17%		モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m		MTPC00134 MTPT00134
ロードローラ マタダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m	1.68%		ロードローラ マタダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m		MTPC00135 MTPT00135
<賃>タイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.55%		タイヤローラ 質量8~20t		KTPC00007 KTPT00007
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	6.89%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	2.42%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	2.30%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	0.69%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

下層路盤(車道・路肩部)

SPK19040234

単第0 -0013 表

全仕上り厚150mm 1層施工

RC-40

1

m2 当り

機械構成比: 5.37%

労務構成比:

15.00%

材料構成比: 79.63%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,052.00000

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
再生クラッシャー 40~0mm	78.28%		クラッシャー 40~0mm [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPC00008 TTPT00346
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
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			積算単価		E9999
A=150 D=1	全仕上り厚(mm) 全ての費用		B=4 RC-40		
【路盤材単価】					
全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円)					
全仕上り厚(mm):150.000(mm)					

施工単価表

上層路盤(車道・路肩部)

SPK19040236

単第0 -0014 表

M-30

全仕上り厚100mm 1層施工

1

m2 当り

機械構成比: 10.59% 労務構成比:

29.59% 材料構成比: 59.82%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 533.81000

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
モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m	4.28%		モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m		MTPC00134 MTPT00134
ロードローラ マタダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m	3.32%		ロードローラ マタダム・排2 運転質量10t締固め幅2.1m		MTPC00135 MTPT00135
<賃>タイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	1.08%		タイヤローラ 質量8~20t		KTPC00007 KTPT00007
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	13.58%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
特殊作業員	4.78%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	4.54%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	1.36%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

上層路盤(車道・路肩部)

SPK19040236

単第0 -0014 表

M-30

全仕上り厚100mm 1層施工

1

m2 当り

機械構成比: 10.59%

労務構成比:

29.59%

材料構成比:

59.82%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

533.81000

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
粒度調整碎石 30~0mm	57.14%		再生粒度調整碎石 RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm		TTPCD0021 TTPT00357
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	2.20%		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		E9999
A=6 H=1	M-30 全ての費用		E=100 全仕上り厚		
【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)					

施工単価表

基層(車道・路肩部)

SPK19040241

単第0 -0015 表

平均幅員3.0m超

1層当り平均仕上厚50mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.73%

労務構成比:

10.31%

材料構成比: 87.96%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,401.80000

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>アスファルトフィニッシャ ホイール型 舗装幅2.3~6.0m	1.11%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅2.3~6.0m		KTPC00060 KTPT00060
<賃>ロードローラ(マカダム) 質量10~12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.18%		ロードローラ [マカダム]質量10t~12t		KTPC00047 KTPT00047
<賃>タイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.18%		タイヤローラ 質量8~20t		KTPC00007 KTPT00007
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	3.76%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	2.15%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	2.09%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	0.74%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

基層(車道・路肩部)

SPK19040241

単第0 -0015 表

平均幅員3.0m超

1層当り平均仕上厚50mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.73% 労務構成比: 10.31%

材料構成比: 87.96%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,401.80000

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
再生加熱アスファルト混合物 再生粗粒度(20)	79.42%		再生粗粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPC00023 TTPT00281
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用	7.95%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-3プライムコート用		TTPC00026 TTPT00026
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.50%		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		E9999
A=4 平均幅員3.0m超 C=8 再生粗粒度アスファルト混合物(20) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=50 1層当り平均仕上り厚 E=2 PK-3 H=1 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0066

表層(車道・路肩部)

SPK19040243

単第0 -0016 表

平均幅員3.0m超

1層当り平均仕上厚50mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.64%

労務構成比: 9.72%

材料構成比: 88.64%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,485.50000

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
<賃>アスファルトフィニッシャ ホイール型 舗装幅2.3~6.0m	1.05%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅2.3~6.0m		KTPC00060 KTPT00060
<賃>ロードローラ(マカダム) 質量10~12t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.17%		ロードローラ [マカダム]質量10t~12t		KTPC00047 KTPT00047
<賃>タイヤローラ 質量8~20t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.17%		タイヤローラ 質量8~20t		KTPC00007 KTPT00007
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	3.54%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	2.03%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	1.97%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	0.70%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

表層(車道・路肩部)

SPK19040243

単第0 -0016 表

平均幅員3.0m超

1層当り平均仕上厚50mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.64%

労務構成比: 9.72%

材料構成比: 88.64%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,485.50000

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
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(20)	85.53%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPCD0038 TTPT00284
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用	2.56%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用		TTPC00027 TTPT00027
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.47%		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		E9999
A=4 平均幅員3.0m超 C=6 再生密粒度アスファルト混合物(20) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=50 1層当り平均仕上り厚 E=1 PK-4 H=1 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0069

表層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下

SPK19040243

単第0 -0018 表

1層当り平均仕上厚40mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.86% 労務構成比:

13.79%

材料構成比: 84.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,510.80000

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>アスファルトフィニッシャ ホイール型 舗装幅1.4~3.0m	1.30%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅1.4~3.0m		KTPC00059 KTPT00059
<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	0.27%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3~4t		KTPC00009 KTPT00009
<賃>タイヤローラ 質量3~4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.24%		タイヤローラ 質量3~4t		KTPC00057 KTPT00057
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	5.14%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	3.54%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	3.48%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	1.23%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

表層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下

SPK19040243

単第0 -0018 表

1層当り平均仕上厚40mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.86% 労務構成比: 13.79%

材料構成比: 84.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,510.80000

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
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(20)	84.11%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPCD0038 TTPT00284
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.24%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		E9999
A=3 平均幅員1.4m以上3.0m以下 C=6 再生密粒度アスファルト混合物(20) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=40 1層当り平均仕上り厚 E=5 瀝青材料無し H=1 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):40.000(mm)					

施工単価表

頁0 -0071

表層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下

SPK19040243

単第0 -0019 表

1層当り平均仕上厚40mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.90% 労務構成比:

14.00%

材料構成比: 84.10%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,560.50000

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
<賃>アスファルトフィニッシャ ホイール型 舗装幅1.4~3.0m	1.26%		アスファルトフィニッシャ [ホイール型] 舗装幅1.4~3.0m		KTPC00059 KTPT00059
<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	0.26%		振動ローラ(舗装用) [搭乗式コンバインド型] 質量3~4t		KTPC00009 KTPT00009
<賃>タイヤローラ 質量3~4t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.24%		タイヤローラ 質量3~4t		KTPC00057 KTPT00057
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	4.98%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	3.43%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	3.37%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
土木一般世話役	1.19%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009

施工単価表

表層(車道・路肩部)
平均幅員1.4m以上3.0m以下

SPK19040243

単第0 -0019 表

1層当り平均仕上厚40mm

1

m2 当り

機械構成比: 1.90% 労務構成比:

14.00%

材料構成比: 84.10%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,560.50000

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
再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度(20)	81.43%		密粒度As混合物(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPCD0038 TTPT00284
アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用	2.43%		アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(浸透用) PK-4タックコート用		TTPC00027 TTPT00027
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.23%		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		E9999
A=3 平均幅員1.4m以上3.0m以下 C=6 再生密粒度アスファルト混合物(20) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=40 1層当り平均仕上り厚 E=1 PK-4 H=1 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):40.000(mm)					

施工単価表

コンクリート

SPK19040150

単第0 -0020 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB

人力打設

1

m3 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比:

31.82%

材料構成比: 68.18%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

21,821.00000

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
普通作業員	14.90%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	8.39%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	6.32%		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20(25) W/C(60%),種別(高炉)	68.18%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00003 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=3 18-8-25(20)BB H=2 現場内小運搬無し K=1 全ての費用			B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=1 -		

施工単価表

ヒューム管(B形管)

SPK19040087

単第0 -0021 表

据付 管径400mm 固定基礎180°巻き

基礎碎石有り 外圧管1種

1

m 当り

機械構成比: 4.70% 労務構成比:

55.16% 材料構成比: 40.14%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

24,397.00000

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
バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m ³ ,吊能力2.9t	3.59%		バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m ³ ,吊能力2.9t		MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	16.97%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
型わく工	9.08%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
土木一般世話役	7.79%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	4.63%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
遠心力鉄筋コンクリート管(JISA5372) 外圧管,B形1種,呼び径400,長さ2,430 参考質量306kg	27.89%		ヒューム管 外圧管 B形1種 径400mm×長さ2,430mm		TTPC00111 TTPT00111
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)	10.58%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003

施工単価表

頁0 -0076

ヒューム管(B形管)

SPK19040087

単第0 -0022 表

据付 管径400mm 固定基礎360°巻き

基礎碎石有り 外圧管1種

1

m 当り

機械構成比: 2.79% 労務構成比:

56.77% 材料構成比: 36.39%

市場単価構成比: 4.05%

標準単価:

41,163.00000

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
バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m ³ ,吊能力2.9t	2.13%		バックホウ(クローラ型) 標準型・クレーン機能付き・排1 山積0.45/平積0.35m ³ ,吊能力2.9t		MTPC00063 MTPT00063
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	19.08%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
型わく工	12.72%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
土木一般世話役	7.72%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	3.57%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
その他(労務)			その他(労務)		ER009
遠心力鉄筋コンクリート管(JISA5372) 外圧管,B形1種,呼び径400,長さ2,430 参考質量306kg	16.53%		ヒューム管 外圧管 B形1種 径400mm×長さ2,430mm		TTPC00111 TTPT00111
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)	14.83%		生コンクリート 高炉 18-8-25(20) W/C 60%		TTPCD0010 TTPT00003

施工単価表

ヒューム管(B形管)

SPK19040087

単第0 -0022 表

据付 管径400mm 固定基礎360°巻き

基礎碎石有り 外圧管1種

1

m 当り

機械構成比: 2.79%

労務構成比:

56.77%

材料構成比:

36.39%

市場単価構成比:

4.05%

標準単価:

41,163.00000

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
異形棒鋼<JISG3112> SD345,D13 単位質量0.995kg/m	4.04%		鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D13		TTPC00001 TTPT00001
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.76%		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
加工・組立【手間のみ】 一般構造物	4.05%		鉄筋工加工・組立共一般構造物-		TSPC00001 TSPT00001
積算単価			積算単価		E9999
A=1 据付 C=3 固定基礎360°巻き E=1 外圧管1種 I=1 -			B=5 管径400mm D=1 基礎碎石有り G=1 18-8-40BB J=1 全ての費用		

施工単価表

小型擁壁(A)

SPK19040068

単第0 -0025 表

擁壁平均高さ0.8m以上1.0m以下

18-8-40BB 基礎砕石有り

1

m3 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比:

80.25% 材料構成比: 19.75%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

71,110.00000

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
普通作業員	26.44%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
型わく工	26.12%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
土木一般世話役	10.20%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	2.28%		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)	19.75%		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=3 D=2 F=1 擁壁平均高さ0.8m以上1.0m以下 基礎砕石有り 一般養生・特殊養生(練炭)			B=2 E=1 G=1 18-8-40BB 均しCo無し -		

施工単価表

モルタル練
高炉

SPK19040151

単第0 -0026 表

機械構成比: 0.00% 労務構成比:

混合比1:3

61.59%

材料構成比: 38.41%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価: 1

m3 当り
36,083.00000

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
普通作業員	61.59%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
セメント(袋) 高炉B種 25kg/袋	25.55%		セメント 高炉B 25kg袋入		TTPC00063 TTPT00063
コンクリート用砂 細目(洗い)	12.86%		砂 細目(洗い)		TTPC00066 TTPT00066
積算単価			積算単価		EP001
A=1 高炉 C=1 全ての費用			B=3 混合比1:3		

施工単価表

区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0 -0029 表

頁0 -0084

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】 実線_15cm 時間的制約なし	1,000.000	m			
路面標示用塗料(JISK5665_3種1号) 溶融,鉛・クロムフリー ガラスビーズ含有量15~18% 黄	598.500	kg			
ガラスビーズ(JISR3301_1号) 粒度0.106~0.850mm	26.250	kg			
プライマー トラフィックペイント接着用	26.250	kg			
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	46.200	L			
諸雑費	1	式			
*** 合計 ***	1,000	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 昼間施工 C=1 実線_15cm E=1 アスファルトに設置の場合 G=1 - I=1 -			B=2 黄色 D=1 塗布厚t=1.5mm F=1 時間的制約なし H=1 - J=1 全ての費用		

1000 m 当り

施工単価表

ゴム支承 Aタイプ据付
プレテンション床版橋用簡易タイプ

S3070045

単第0 -0030 表

10 m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	1.000	人			
橋りょう特殊工	2.000	人			
普通作業員	2.000	人			
材料別途	10.000				
諸雑費	4	%			支承幅(m) × 10m #09
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=9999999999 ゴム支承【登録単価CODE】(m)			B=0	無収縮モルタル量(m3/10m)	

施工単価表

コンクリート工
コンクリートポンプ車 ブーム打設

S3234
プレテンション床版桁

単第0 -0032 表

10 m3 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	1.600	人			
特殊作業員	1.700	人			
型わく工	2.500	人			
普通作業員	3.900	人			
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度30,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(普通)	10.500	m3			10*1.05
コンクリートポンプ車運転 トラック架装ブーム式90~110m3	1.500	時間			単第0-0033 表
諸雑費	10	%			#09
*** 合計 ***	10	m3			
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=1 ブーム打設 C=2 30-12-20(25)N E=2 プレテンション床版桁			B=0 D=1 H=1	30mを超える部分の圧送管延長 (m) 一般養生 小型車割増なし	

施工単価表

PC工
プレテン桁用 (1 S 1 7 . 8)

S3240

単第0 -0034 表

100

m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	0.700	人			
橋りょう特殊工	2.200	人			
普通作業員	1.300	人			
PC鋼より線<JISG3536>SWPR19 19本より線, 17.8 参考質量1.652kg/m	173.460	kg			165.2*1.05
諸雑費	15	%			#09
*** 合計 ***	100	m			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 プレテン桁用 (1 S 1 7 . 8)			B=165.2	PCケーブル設計数量 (単位 : kg / 100m)	

施工単価表

緊張工
390kN (1S17.8)

S3316

単第0 -0035 表

10

本 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	0.400	人			
橋りょう特殊工	1.200	人			
普通作業員	0.600	人			
材料別途	0.000				
材料別途	0.000	%			
諸雑費	4	%			#09
*** 合計 ***	10	本			
*** 単位当たり ***	1	本			
A=2 390kN (1S17.8) C=999999999 【F】定着装置(緊張側) (組) E=999999999 【F】定着装置(固定側) (組)			B=0 D=0	定着装置(緊張側)数量(組) 定着装置(固定側)数量(組)	

施工単価表

コンクリート

SPK19040150

単第0 -0040 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB

人力打設

1

m3 当り

機械構成比: 0.00% 労務構成比:

31.82%

材料構成比: 68.18%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

21,821.00000

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
普通作業員	14.90%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	8.39%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	6.32%		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24,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(高炉)	68.18%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00343 TTPT00343
積算単価			積算単価		E9999
A=1 無筋・鉄筋構造物 C=1 24-12-25(20)BB H=2 現場内小運搬無し K=1 全ての費用			B=3 人力打設 F=2 一般養生 J=1 -		

施工単価表

型枠

SPK19040152

単第0 -0041 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

床掘り

SPK19040015

単第0 -0045 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

床掘り
土砂 平均施工幅1m以上2m未満

SPK19040015

単第0 -0046 表

機械構成比: 32.95% 労務構成比:

無し 障害無し

54.45% 材料構成比: 12.60%

市場単価構成比: 0.00%

1
標準単価:

m3 当り
279.34000

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1 山積0.45/平積0.35m3	32.95%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排1 山積0.45/平積0.35m3		MTPC00010 MTPT00010
運転手(特殊)	54.45%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	12.60%		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=2 平均施工幅1m以上2m未満 D=1 障害無し		

施工単価表

掘削

SPK19040001

単第0 -0047 表

軟岩 オープンカット

障害無し 1,000m3未満

1

m3 当り

機械構成比: 56.76% 労務構成比:

28.98% 材料構成比: 14.26%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

1,422.10000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・超低騒音型・排3 山積0.8/平積0.6m3	35.22%		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
大型ブレーカ(ベースマシン含まず) 油圧式 質量1300kg級	17.83%		大型ブレーカ(ベースマシン含まず) 油圧式 質量1300kg級		MTPC00039 MTPT00039
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	27.09%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
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	13.33%		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
A=3 軟岩 E=1 障害無し H=1 破砕片除去無し			B=1 オープンカット F=9 1,000m3未満 I=1 集積押土無し		

施工単価表

埋戻し

SPK19040019

単第0 -0049 表

最大埋戻幅4m以上

1

m3 当り

機械構成比: 17.26% 労務構成比:

76.51%

材料構成比:

6.23%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

903.31000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3	14.90%		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	2.28%		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	0.08%		タンパ及びランマ 質量60~80kg		KTPC00020 KTPT00020
普通作業員	38.50%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	26.71%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
運転手(特殊)	11.30%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	6.15%		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	0.08%		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

コンクリート

SPK19040150

単第0 -0051 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 -0052 表

一般型枠

均しコンクリート

1

m2 当り

機械構成比: 0.00%

労務構成比: 100.00%

材料構成比: 0.00%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

4,200.80000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	59.76%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	19.23%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	5.76%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
積算単価			積算単価		EP001
A=1 C=1 一般型枠 全ての費用			B=5 均しコンクリート		

施工単価表

橋台・橋脚コンクリート打設
24-12-20(25)BB

S3080

単第0 -0053 表

頁0 -0112

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	0.060	人			0.06*1
特殊作業員	0.180	人			0.18*1
普通作業員	0.240	人			0.24*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0-0054 表
一般養生工 鉄筋構造物	10	m3			単第0-0055 表
諸雑費	4	%			#09
*** 合計 ***	10	m3			
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=3 24-12-20(25)BB F=0 30mを超える部分の圧送管延長 (m) J=1 小型車割増なし			C=1 I=0	一般養生 潮待割増	

施工単価表

手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場
手摺先行型枠組足場

S0380

単第0 -0057 表

100 掛m2 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	1.400	人			
とび工	6.300	人			
普通作業員	1.200	人			
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 25t吊,オペレータ付 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	1.400	日			
諸雑費	34	%			#09
*** 合計 ***	100	掛m2			
*** 単位当たり ***	1	掛m2			
A=1 手摺先行型枠組足場 C=0 潮待割増			B=1	安全ネットを設置しない	

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 -0058 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: 59.27%

SPK19040015

切梁腹起式 障害有り

材料構成比: 11.50%

市場単価構成比: 0.00%

単第0 -0059 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

掘削
軟岩 オープンカット

SPK19040001

単第0 -0060 表

障害有り 5,000m3未満

1

m3 当り

機械構成比: 55.37% 労務構成比:

28.27%

材料構成比: 16.36%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

2,624.40000

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	35.36%		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
大型ブレーカ(ベースマシン含まず) 油圧式 質量1300kg級	17.89%		大型ブレーカ(ベースマシン含まず) 油圧式 質量1300kg級		MTPC00039 MTPT00039
その他(機械)			その他(機械)		EK009
運転手(特殊)	27.19%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
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	15.74%		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
A=3 軟岩 E=2 障害有り H=1 破碎片除去無し			B=1 オープンカット F=3 5,000m3未満 I=1 集積押土無し		

施工単価表

床掘り

SPK19040015

単第0 -0061 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
機械構成比: 2.46%

SPK19040001

単第0 -0062 表

軟岩(1)

労務構成比: 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

掘削
軟岩 現場制約あり
機械構成比: 2.79%

SPK19040001

単第0 -0063 表

軟岩(II)

労務構成比:

95.36%

材料構成比:

1.85%

市場単価構成比:

0.00%

1
標準単価:

m3 当り
11,750.00000

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
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	2.30%		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	0.47%		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	65.20%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	29.22%		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	1.84%		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

頁0 -0126

埋戻し

SPK19040019

単第0 -0064 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

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/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

コンクリート

SPK19040150

単第0 -0066 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB

コンクリートポンプ車打設

1

m3 当り

機械構成比: 5.30% 労務構成比:

18.01% 材料構成比: 76.69%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

19,678.00000

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
コンクリートポンプ車 トラック架装・ブーム式 圧送能力90~110m3/h	5.25%		コンクリートポンプ車 トラック架装・ブーム式 圧送能力90~110m3/h		MTPC00050 MTPT00050
その他(機械)			その他(機械)		EK009
普通作業員	10.16%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	3.18%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	2.21%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	1.94%		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24,スランプ12,粗骨材20(25) W/C(55%),種別(高炉)	75.61%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPC00343 TTPT00343
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.07%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

施工単価表

現場打基礎コンクリート

SPK19040056

単第0 -0070 表

18-8-40BB

基礎砕石無し

1

m3 当り

機械構成比: 2.22% 労務構成比:

70.67%

材料構成比: 27.11%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

54,021.00000

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	2.22%		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	24.21%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	18.58%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	9.87%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
特殊作業員	7.73%		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)	25.99%		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	0.91%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009

施工単価表

基礎砕石

SPK19040039

単第0 -0071 表

砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下

RC-40

1

m2 当り

機械構成比: 4.78% 労務構成比:

77.15%

材料構成比: 18.07%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

942.25000

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	4.75%		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	40.16%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	17.48%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
土木一般世話役	9.93%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	9.05%		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	15.28%		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	2.78%		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 -0072 表

ブロック積(空積) 控長60~65cm

1

m2 当り

機械構成比: 7.17% 労務構成比: 14.22%

材料構成比: 78.61%

市場単価構成比: 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60~65cm	78.61%		大型積ブロック 控500mm		TTPCH0112 TTPT00273
積算単価			積算単価		EP001
A=2 水抜きパイプ無し			B=2 ブロック積(空積) 控長60~65cm		

施工単価表

胴込・裏込材(砕石)

SPK19040052

単第0 -0073 表

大型ブロック

割ぐり石 150～50mm

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
割ぐり石 150～50mm	40.98%		再生クラッシャーラン RC-40		TTPC00006 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=3 割ぐり石 150～50mm		

施工単価表

胴込・裏込材(砕石)

SPK19040052

単第0 -0074 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 -0077 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

型枠

SPK19040152

単第0 -0079 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

コンクリートブロック積工

SDT00035

単第0 -0081 表

頁0 -0150

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
昼間_ブロック積工【材工共】	1.000	m2			
時間的制約なし					
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 W/C(60%),種別(高炉)	0.246	m3			
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1 昼間施工 C=1 18-8-40BB I=1 -			B=2 裏込コンクリートを施工しない場合 E=1 - L=1 時間的制約なし		

1 m2 当り

施工単価表

路体(築堤)盛土
 施工幅員2.5m未満

SPK19040004

単第0 -0082 表

1

m3 当り

機械構成比: 0.83% 労務構成比: 98.96% 材料構成比: 0.21% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 5,368.60000

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>振動ローラ(ハンドガイド式) 質量0.8~1.1t	0.83%		振動ローラ(舗装用) [ハンドガイド式] 質量0.8~1.1t		KTPC00008 KTPT00008
普通作業員	90.32%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
特殊作業員	8.64%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.21%		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 施工幅員2.5m未満					

施工単価表

法面整形

SPK19040030

単第0 -0083 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0.8m3(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

2号ブロック基礎
1:0.5,控え500

V0011

単第0 -0085 表

10 m 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
現場打基礎コンクリート 18-8-40BB 基礎碎石有り	1.414	m3			単第0-0086 表
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

施工単価表

現場打基礎コンクリート

SPK19040056

単第0 -0086 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 -0087 表

ブロック積(空積) 控長50cm

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50cm	78.61%		大型積ブロック 控500mm		TTPC00273 TTPT00273
積算単価			積算単価		EP001
A=2 水抜きパイプ無し			B=1 ブロック積(空積) 控長50cm		

施工単価表

コンクリート

SPK19040150

単第0 -0090 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 -0091 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	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

型枠

SPK19040152

単第0 -0092 表

化粧型枠

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:

10,131.00000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	33.45%		型わく工		RTPC00010 RTPT00010
普通作業員	22.13%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	8.36%		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=2 小型構造物		

施工単価表

目地板
 瀝青纖維質目地板 t=10mm

SPK19040120

単第0 -0093 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

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 -0096 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0-0097 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0-0098 表 10/6.4
諸雑費	16	%			#09
*** 合計 ***	10	枚			
*** 単位当たり ***	1	枚			
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 -0099 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0-0100 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0-0101 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 -0102 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0-0097 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0-0098 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 -0103 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0-0100 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0-0101 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 -0105 表

頁0 -0176

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
*** 合計 ***	10	t			
*** 単位当たり ***	1	t			
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 -0106 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 -0107 表

頁0 -0178

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 90日(3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 90日(3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=63 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)		

1 t 当り

施工単価表

山留材質料

SHD10013

単第0 -0108 表

頁0 -0179

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 90日(3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 90日(3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=63 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)		

1 t 当り

施工単価表

現場発生品・支給品運搬

SPK19040419

単第0 -0109 表

クレーン装置付2t級2t吊

片道運搬距離9.0km以下(5.0km超)

1

回 当り

機械構成比: 13.53%

労務構成比:

81.55%

材料構成比:

4.92%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

5,320.90000

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	13.53%		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)	41.31%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	40.24%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	4.92%		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=4 クレーン装置付2t級2t吊 1回当り平均積載質量0.3t超0.5t以下			B=3 片道運搬距離9.0km以下(5.0km超)		

施工単価表

大型土のう製作

SHD10007

単第0 -0110 表

頁0 -0181

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
耐候性大型土のう(2.0t用) 丸型,径110cm×長110cm 短期仮設対応(1年)型	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0-0111 表
諸雑費	7	%			#09
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=2 耐候性(短期)大型土のう(径110cm×長110cm)			B=1 土砂の計上なし		

施工単価表

大型土のう設置
作業半径 6mを超え20m以下

SHD10009

単第0 -0112 表

10

袋 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.125	人			1*0.125
特殊作業員	0.125	人			1*0.125
普通作業員	0.125	人			1*0.125
<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	0.125	日			
諸雑費	1	式			
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=2 作業半径 6mを超え20m以下					

施工単価表

路体(築堤)盛土
施工幅員4.0m以上

SPK19040004

単第0 -0114 表

施工数量10,000m3未満 障害無し

1

m3 当り

機械構成比: 22.33% 労務構成比:

64.45% 材料構成比: 13.22%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

194.00000

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>ブルドーザ 湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	12.71%		<賃>ブルドーザ 湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音		KTPC00036 KTPT00036
<賃>振動ローラ(土工用) フラット・シングルドラム型 質量11~12t	9.62%		振動ローラ(土工用) [フラット・シングルドラム型] 質量11~12t		KTPC00058 KTPT00058
運転手(特殊)	43.63%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	20.82%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	13.22%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 C=1 施工幅員4.0m以上 障害無し			B=1 施工数量10,000m3未満		

施工単価表

掘削
土砂 オープンカット 押土有り

SPK19040001

単第0 -0115 表

普通土30,000m3未満又は湿地軟弱土

1

m3 当り

機械構成比: 54.28% 労務構成比:

27.37%

材料構成比: 18.35%

市場単価構成比: 0.00%

標準単価:

260.70000

代表機材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
ブルドーザ 湿地・排1 20t級(19~21t)	54.28%		ブルドーザ 湿地・排1 20t級(19~21t)		MTPC00006 MTPT00006
運転手(特殊)	27.37%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	18.35%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=1 土砂 D=1 押土有り			B=1 オープンカット F=1 普通土30,000m3未満又は湿地軟弱土		

施工単価表

掘削
土砂 オープンカット 押土無し

SPK19040001

単第0 -0116 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

整地
敷均し(ルーズ)

SPK19040003

単第0 -0118 表

狭小幅員(幅2.5m以上4m未満)

1

m3 当り

機械構成比: 20.65%

労務構成比:

72.94%

材料構成比:

6.41%

市場単価構成比:

0.00%

標準単価:

306.29000

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

施工単価表

大型土のう製作・設置(RTC設置)

SHD10005

単第0 -0130 表

頁0 -0201

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.192	人			1*0.192
特殊作業員	0.192	人			1*0.192
普通作業員	0.192	人			1*0.192
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	0.192	日			単第0-0111 表
<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	0.192	日			
諸雑費	6	%			#09
*** 合計 ***	10	袋			
*** 単位当たり ***	1	袋			
A=1 1t土のう(丸型,径110cm×長108cm)					

施工単価表

基本運賃
運搬距離 26.8km

S1000009

単第0 -0138 表

製品長 12m以内 運搬質量 79.9t

1

式 当り

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
基本運賃	1.000	式			直接経費の対象外
t当り基本運賃	79.900	t			
*** 単位当たり ***	1	式			
A=1 基本運賃 C=1 12m以内			B=26.8 D=79.9	運搬距離 (km) 運搬質量 (t)	

深見橋
数量計算書

深見橋
(プレテンション方式PC単純ホロー桁橋)

上部工数量計算書

1. 数量総括表

1 橋当り数量総括表

(その1)

工 種	種 別	規格寸法	単 位	数 量	摘 要	
主桁工	PC桁	AS12相当	本	5	実桁長 L= 15.140 m	
	コンクリート	$\sigma_{ck} = 50\text{N/mm}^2$	m^3	17.9		
	質量		t	44.8		
	型枠	側枠		m^2	70.4	
		端枠		〃	2.6	
		底枠		〃	52.5	
		内枠		〃	65.5	
	鉄筋	D10	kg	840	SD345	
	PC鋼材	SWPR7BL 1S15.2	〃	1000	主桁1本当り n= 12 本	
	PC鋼材延長	〃	m	908.4		
	ボンドコントロール		〃	40.0		
横締め用シース	$\phi 42$	〃	23.2			
横組工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 30\text{N/mm}^2$	m^3	2.1		
	型枠		m^2	2.3		
	横締めPC鋼材	SWPR19L1S17.8	kg	46	n= 8 本	
	PC鋼材延長	〃	m	27.7		
	シース	$\phi 35$	〃	5.4		
	グラウト	$\phi 42, 35$	〃	27.7		
	定着具	1S17.8用	組	16	標準プレート	
	緊張工	片引き	本	8		
	養生工		m^2	5.5		
	足場工	側部足場	m	30.3		

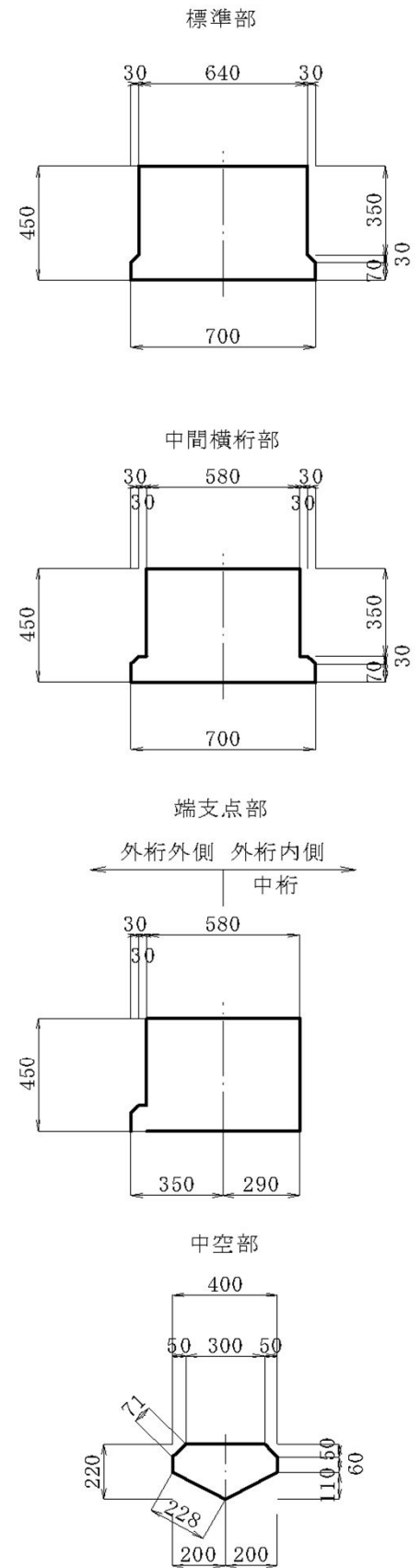
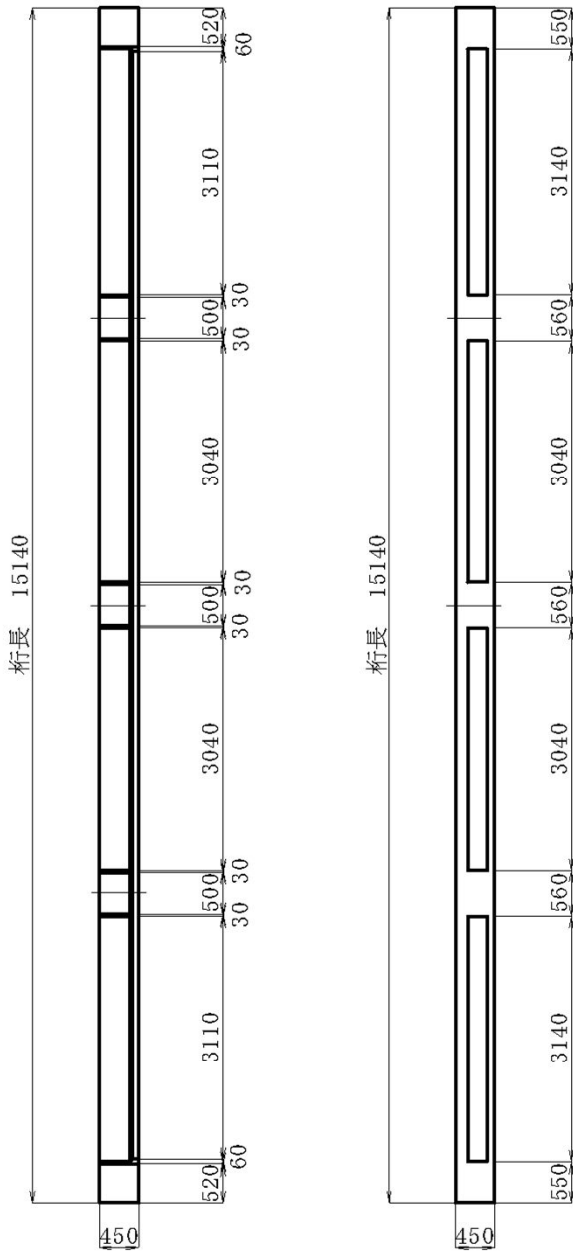
(その2)

工種	種別	規格寸法	単位	数量	摘要
地覆工	コンクリート	$\sigma_{ck} = 24\text{N/mm}^2$	m^3	8.0	
	型枠		m^2	37.0	
	鉄筋	D13	kg	702	SD345
舗装工	アスファルト舗装	$t_{\min} = 80\text{mm}$	m^2	37.7	
	調整コンクリート	$\sigma_{ck} = 18\text{N/mm}^2$	m^3	1.1	
排水工	排水柵	角形鋼管 50×100	kg	6.7	溶融亜鉛メッキ
防水工	防水層	シート系防水層	m^2	37.7	
	縦横断排水管	スプリングメッシュ $\phi 18$	m	35.1	
	排水キャップ		個	8	溶融亜鉛メッキ
	排水パイプ	VP40A	m	6.1	
	端部処理材	セロシールSS同等品	//	34.6	
	成形目地材	シルバーメッシュ同等品	//	34.6	
防護柵工	ガードレール	Gr-C-2B-5	//	29.2	
橋名板			枚	4	
橋歴版			//	1	

(その3)

工 種	種 別	規格寸法	単位	A1	A2	合 計	摘 要
支承工	ゴム支承	150×33	m	3.58	3.58	7.16	
			枚	1	1	2	
	防蝕アンカー装置	F55D	組	4	-	4	S35CN
			kg	75	-	75	
		M42D	組	-	4	4	"
			kg	-	38	38	
	補強格子鉄筋	D10×50×50	"	23	23	46	SD345
	沓座モルタル		m ³	0.07	0.07	0.14	無収縮モルタル
	アンカー孔モルタル	φ 175×650	"	0.06	-	0.06	無収縮モルタル
φ 150×520		"	-	0.03	0.03	無収縮モルタル	
伸縮工	ゴムジョイント	20用 (車道用)	m	2.6	-	2.6	CR + SS400
		35用 (車道用)	"	-	3.2	3.2	
		35用 (縦目地用)	"	-	0.8	0.8	
	シール材	シリコン系	ℓ	0.72	0.36	1.08	
	後打ちコンクリート	$\sigma_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$	m ³	0.248	0.384	0.632	
	アンカー筋	D16	kg	13.8	18.3	32.1	上部工側

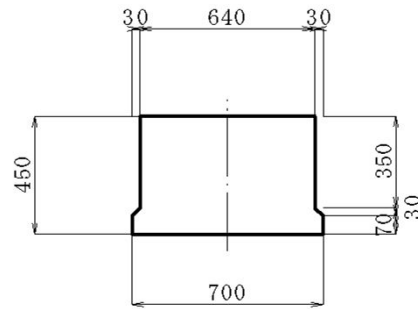
2. 主桁工



断面積の算出

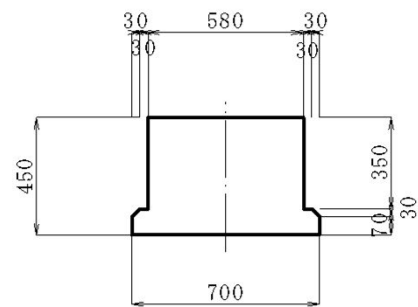
桁高 450 mm
 斜角 90 ° 0 ' 0 "
 斜比 1.00000

充実断面積
 標準部



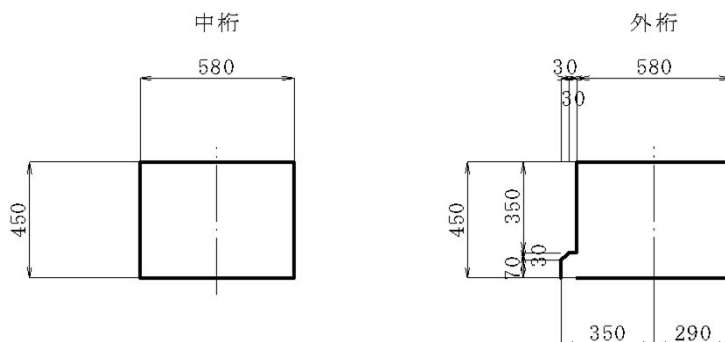
$$\begin{aligned}
 A &= 0.640 \times 0.350 + 0.700 \times 0.070 \\
 &+ (0.700 + 0.640) \times 0.030 \times 1/2 \\
 &= 0.2931 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

中間横桁部



$$\begin{aligned}
 A1 &= 0.2931 - 0.030 \times 0.350 \times 2 \\
 &= 0.2721 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

端支点部



$$A1 = 0.450 \times 0.580 = 0.2610 \text{ m}^2 \quad (\text{中桁})$$

$$A2 = 0.450 \times 0.580 + \left(0.100 + 0.070 \right) \times \frac{1}{2} \times 0.030 + 0.030 \times 0.100 = 0.2666 \text{ m}^2 \quad (\text{外桁})$$

拡幅（標準－中間横桁）

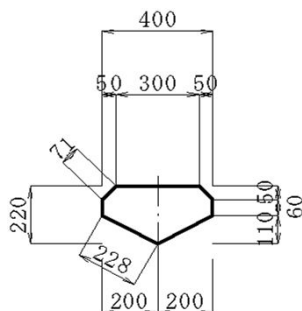
標準部断面積	中間横桁部断面積	
A1 = (0.2931 + 0.2721)	× 1/2	
= 0.2826	m ²	

拡幅（端支点－標準）

端支点横桁部断面積	標準部断面積	
A1 = (0.2610 + 0.2931)	× 1/2	
= 0.2771	m ²	(中桁)

端支点横桁部断面積	標準部断面積	
A2 = (0.2666 + 0.2931)	× 1/2	
= 0.2799	m ²	(外桁)

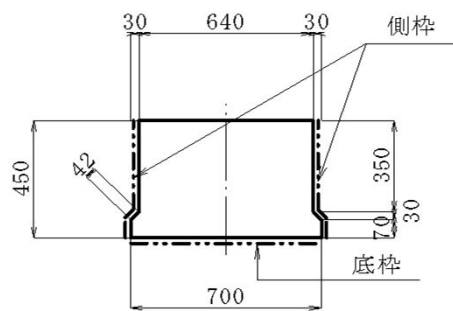
中空部断面積



$$A = (0.300 + 0.400) \times \frac{1}{2} \times 0.050 + 0.400 \times 0.110 \times \frac{1}{2} + 0.400 \times 0.060 = 0.0635 \text{ m}^2$$

周長の算出

標準部



側枠周長

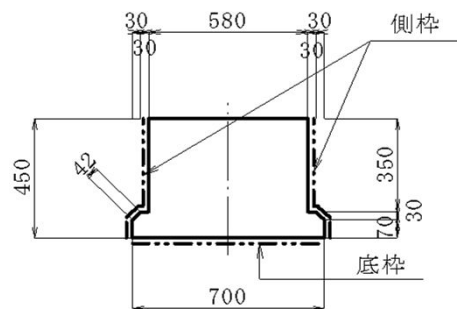
$$\begin{aligned} @L &= 0.350 + 0.030 \times \sqrt{2} + 0.070 \\ &= 0.462 \text{ m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} L &= 0.462 \times 2 \\ &= 0.924 \text{ m} \end{aligned}$$

底枠周長

$$L = 0.700 \text{ m}$$

中間横桁部



側枠周長

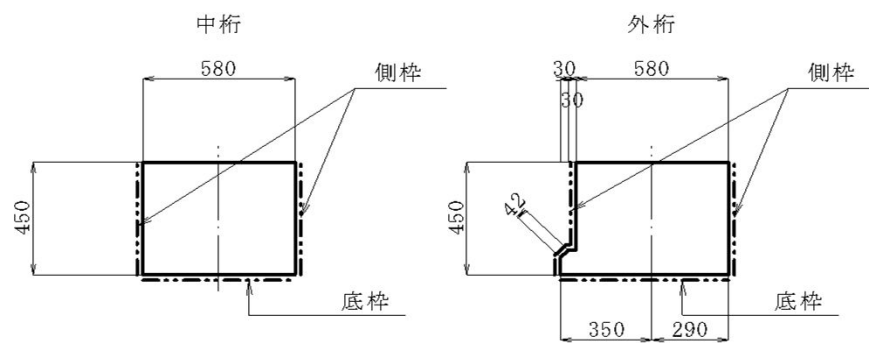
$$\begin{aligned} @L &= 0.462 + 0.030 \\ &= 0.492 \text{ m} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} L &= 0.492 \times 2 \\ &= 0.984 \text{ m} \end{aligned}$$

底枠周長

$$L = 0.700 \text{ m}$$

端支点横桁部



(中桁)

側枠周長

$$L = 0.450 \times 2 = 0.900 \text{ m}$$

底枠周長

$$L = 0.580 \text{ m}$$

(外桁)

側枠周長

$$L = 0.492 + 0.450 = 0.942 \text{ m}$$

底枠周長

$$L = 0.350 + 0.290 = 0.640 \text{ m}$$

拡幅（標準－中間横桁）

側枠周長

$$\begin{aligned} & \text{標準部周長} & \text{中間横桁部周長} \\ L = & (0.924 + 0.984) \times 1/2 \\ & = 0.954 \text{ m} \end{aligned}$$

底枠周長

$$\begin{aligned} & \text{標準部周長} & \text{中間横桁部周長} \\ L = & (0.700 + 0.700) \times 1/2 \\ & = 0.700 \text{ m} \end{aligned}$$

拡幅（端支点－標準）

（中桁）

側枠周長

$$\begin{aligned} & \text{端支点横桁部周長} & \text{標準部周長} \\ L = & (0.900 + 0.924) \times 1/2 \\ & = 0.912 \text{ m} \end{aligned}$$

底枠周長

$$\begin{aligned} & \text{端支点横桁部周長} & \text{標準部周長} \\ L = & (0.580 + 0.700) \times 1/2 \\ & = 0.640 \text{ m} \end{aligned}$$

（外桁）

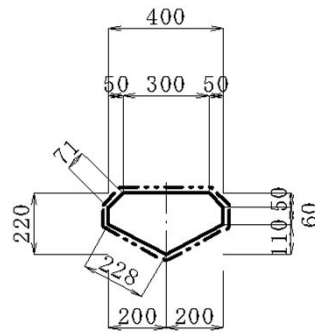
側枠周長

$$\begin{aligned} & \text{端支点横桁部周長} & \text{標準部周長} \\ L = & (0.942 + 0.924) \times 1/2 \\ & = 0.933 \text{ m} \end{aligned}$$

底枠周長

$$\begin{aligned} & \text{端支点横桁部周長} & \text{標準部周長} \\ L = & (0.640 + 0.700) \times 1/2 \\ & = 0.670 \text{ m} \end{aligned}$$

中空部周長



$$L = (0.071 + 0.060 + 0.228) \times 2 + 0.300$$
$$= 1.018 \text{ m}$$

2.1 PC桁

(AS12相当)

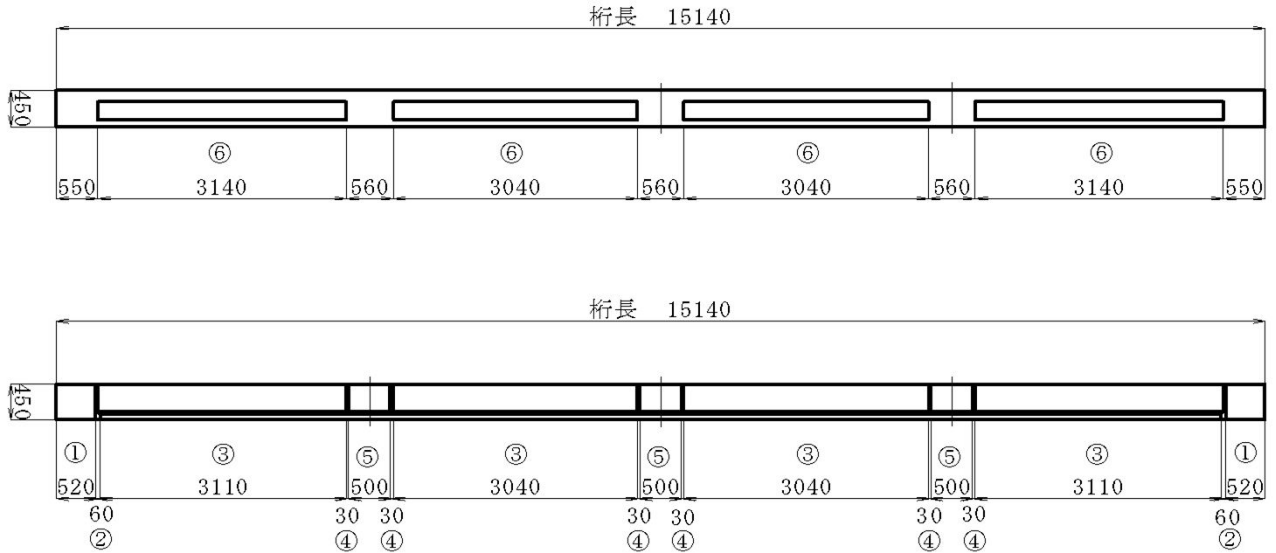
桁長 L = 15.140 m
実桁長 L = 15.140 m
主桁本数 N = 5 本

主桁1本あたり数量総括表

種別	単位	中桁	外桁	合計	摘要
PC桁	本	3	2	5	L = 15.140 m
コンクリート	m ³	3.583	3.590	17.929	
質量	t	8.958	8.975	44.824	

2.2 コンクリート (σ_{ck}= 50 N/mm²)

1) 中桁 体積=断面積×区間長 ※断面積は、断面積の算出の項を参照



主桁1本当たり

項目	断面積	区間長	体積
	(m ²)	(m)	(m ³)
①端支点横桁部	0.2610	1.040	0.271
②拡幅部	0.2771	0.120	0.033
③標準部	0.2931	12.300	3.605
④拡幅部	0.2826	0.180	0.051
⑤中間横桁部	0.2721	1.500	0.408
充実体積		15.140	4.368
⑥中空部 (-)	0.0635	12.360	-0.785
体積合計			3.583

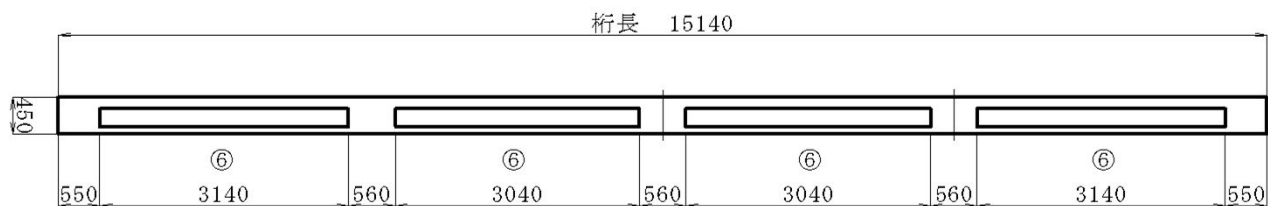
1橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma V &= 3.583 \times 3 \\ &= 10.749 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2) 外桁

体積 = 断面積 × 区間長

※断面積は、断面積の算出の項を参照



主桁 1 本当たり

項目	断面積	区間長	体積
	(m^2)		
①端支点横桁部	0.2666	1.040	0.277
②拡幅部	0.2799	0.120	0.034
③標準部	0.2931	12.300	3.605
④拡幅部	0.2826	0.180	0.051
⑤中間横桁部	0.2721	1.500	0.408
充実体積		15.140	4.375
⑥中空部 (-)	0.0635	12.360	-0.785
体積合計			3.590

1 橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma V &= 3.590 \times 2 \\ &= 7.180 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2.3 質量

1) 中桁

$$\begin{aligned} & \text{体積合計} \\ W &= 3.583 \times 2.5 \text{ t/m}^3 \\ &= 8.958 \text{ t/本} \\ \\ \Sigma W &= 8.958 \times 3 \\ &= 26.874 \text{ t} \end{aligned}$$

2) 外桁

$$\begin{aligned} & \text{体積合計} \\ W &= 3.590 \times 2.5 \text{ t/m}^3 \\ &= 8.975 \text{ t/本} \\ \\ \Sigma W &= 8.975 \times 2 \\ &= 17.950 \text{ t} \end{aligned}$$

2.4 型枠

1) 中桁

- ・ 側枠 面積＝周長×区間長 ※周長は、周長の算出の項を参照



主桁 1 本当たり

項目	周長	区間長	面積
	(m)	(m)	(m ²)
①端支点横桁部	0.900	1.040	0.936
②拡幅部	0.912	0.120	0.109
③標準部	0.924	12.300	11.365
④拡幅部	0.954	0.180	0.172
⑤中間横桁部	0.984	1.500	1.476
側枠合計		15.140	14.058

1 橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 14.058 \times 3 \\ &= 42.174 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

- ・ 端枠

主桁 1 本当たり

斜比

$$\begin{aligned} A &= 0.2610 \times 1.0000 \times 2 \\ &= 0.522 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

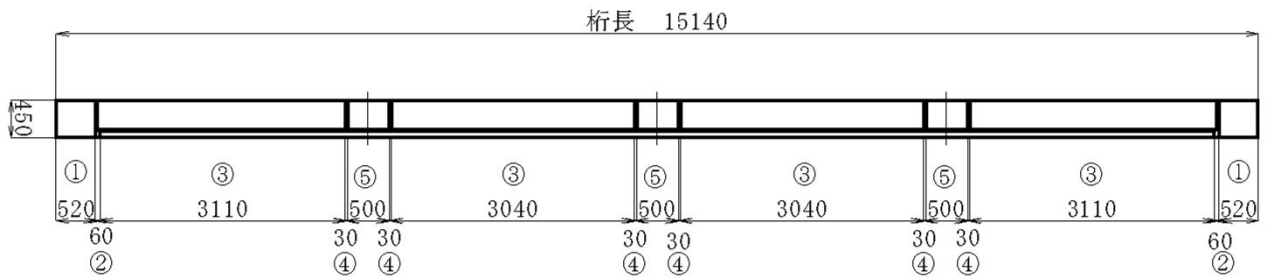
1 橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 0.522 \times 3 \\ &= 1.566 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・ 底枠

面積＝幅×区間長

※幅は、周長の算出の項を参照



主桁1本当たり

項目	幅	区間長	面積
	(m)		
①端支点横桁部	0.580	1.040	0.603
②拡幅部	0.640	0.120	0.077
③標準部	0.700	12.300	8.610
④拡幅部	0.700	0.180	0.126
⑤中間横桁部	0.700	1.500	1.050
合計		15.140	10.466

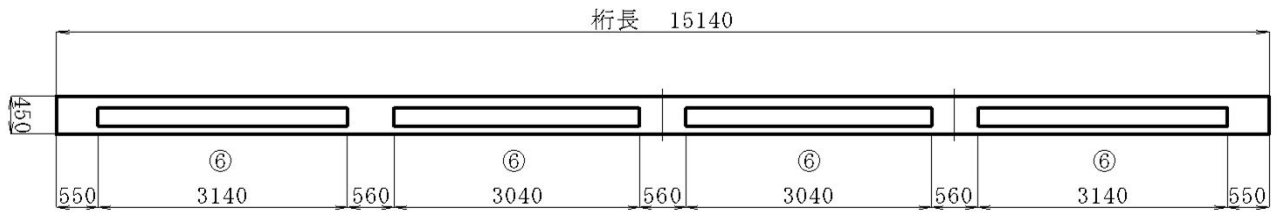
1橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 10.466 \times 3 \\ &= 31.398 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・ 内枠

面積＝周長×区間長

※周長は、周長の算出の項を参照



主桁 1 本当たり

項目	周長	区間長	面積
	(m)	(m)	(m ²)
⑥中空部(内枠)	1.018	12.360	12.582

主桁 1 本当たり

斜比

$$\begin{aligned}
 A &= 12.582 + 0.0635 \times 1.0000 \times 4 \\
 &\quad + 0.0635 \times 1.0000 \times 4 \\
 &= 13.090 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

1 橋当たり

$$\begin{aligned}
 \Sigma A &= 13.090 \times 3 \\
 &= 39.270 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

2) 外桁

- ・ 側枠 面積＝周長×区間長 ※周長は、周長の算出の項を参照



主桁 1 本当たり

項目	周長	区間長	面積
	(m)	(m)	(m ²)
①端支点横桁部	0.942	1.040	0.980
②拡幅部	0.933	0.120	0.112
③標準部	0.924	12.300	11.365
④拡幅部	0.954	0.180	0.172
⑤中間横桁部	0.984	1.500	1.476
側枠合計		15.140	14.105

1 橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 14.105 \quad \times \quad 2 \\ &= 28.210 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

- ・ 端枠

主桁 1 本当たり

斜比

$$\begin{aligned} A &= 0.2666 \quad \times \quad 1.00000 \quad \times \quad 2 \\ &= 0.533 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

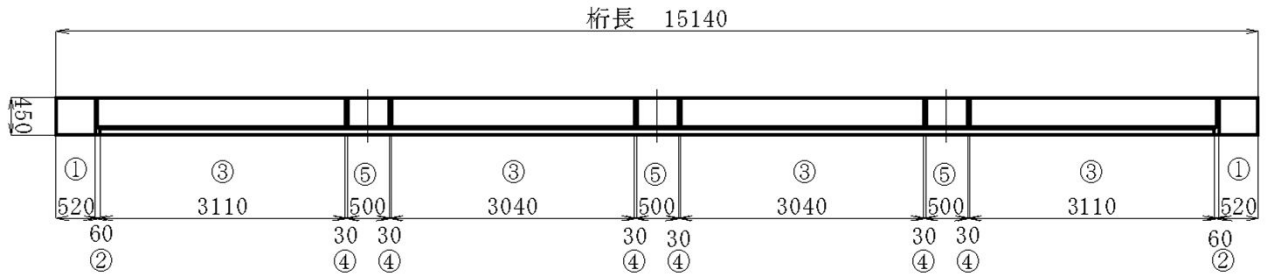
1 橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 0.533 \quad \times \quad 2 \\ &= 1.066 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・ 底枠

面積＝幅×区間長

※幅は、周長の算出の項を参照



主桁 1 本当たり

項目	幅	区間長	面積
	(m)		
①端支点横桁部	0.640	1.040	0.666
②拡幅部	0.670	0.120	0.080
③標準部	0.700	12.300	8.610
④拡幅部	0.700	0.180	0.126
⑤中間横桁部	0.700	1.500	1.050
合計		15.140	10.532

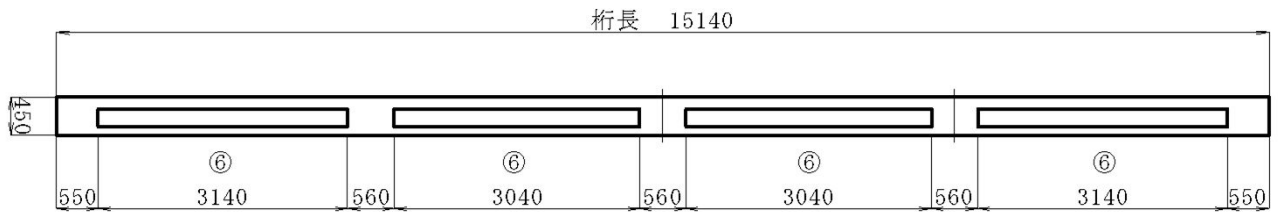
1 橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma A &= 10.532 \quad \times \quad 2 \\ &= 21.064 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・ 内枠

面積＝周長×区間長

※周長は、周長の算出の項を参照



主桁 1 本当たり

項目	周長	区間長	面積
	(m)	(m)	(m ²)
⑥中空部(内枠)	1.018	12.360	12.582

主桁 1 本当たり

斜比

$$\begin{aligned}
 A &= 12.582 \quad + \quad 0.0635 \quad \times \quad 1.00000 \quad \times \quad 4 \\
 &\quad \quad \quad + \quad 0.0635 \quad \times \quad 1.00000 \quad \times \quad 4 \\
 &= 13.090 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

1 橋当たり

$$\begin{aligned}
 \Sigma A &= 13.090 \quad \times \quad 2 \\
 &= 26.180 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

3) 合計

1 橋当たり (m²)

項目	面積		
	中桁	外桁	合計
側枠	42.174	28.210	70.384
端枠	1.566	1.066	2.632
底枠	31.398	21.064	52.462
内枠	39.270	26.180	65.450

2.5 鉄筋 (SD345) 図面参照

桁1本当たり : D10 = 168 kg

1橋当たり : D10 = 168 kg × 5 = 840 kg

2.6 PC鋼材

・ 桁1本当たり

PC鋼材種別 : SWPR7BL 1S15.2

単位質量 : $\gamma w = 1.101 \text{ kg/m}$

PC鋼材本数 : $n = 12 \text{ 本}$

1本当たり長さ : $L = 15.140 \text{ m}$

桁1本当たり長さ : $\Sigma L = 181.680 \text{ m}$

$$\begin{aligned} W &= 1.101 \times 15.140 \times 12 \\ &= 200.030 \text{ kg} \end{aligned}$$

1橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma W &= 200.030 \times 5 \\ &= 1000.150 \text{ kg} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \Sigma L &= 181.680 \times 5 \\ &= 908.400 \text{ m} \end{aligned}$$

2.7 ボンドコントロール

・桁1本当たり

ボンドコントロール

$$\begin{aligned} \text{1本当たり本数:} & \quad n = 4 \text{ 本 (片側あたり)} \\ \text{1箇所当たり長さ:} & \quad L = 1.000 \text{ m} \\ \text{桁1本当たり長さ:} & \quad \Sigma L = 1.000 \times 4 \times 2 \text{ 箇所} \\ & \quad = 8.000 \text{ m} \end{aligned}$$

1橋当たり

$$\begin{aligned} \Sigma L &= 8.000 \times 5 \\ &= 40.000 \text{ m} \end{aligned}$$

2.8 横締め用シース ($\phi 42$ mm)

・ 主桁本数

$$N = 5 \text{ 本}$$

・ 桁 1 本当たり横締め本数

$$\text{端支点横桁 : } n = 2 \text{ 本}$$

$$\text{中間横桁 : } n = 6 \text{ 本}$$

$$\Sigma n = 8 \text{ 本}$$

・ 1 箇所当たり長さ

$$L1 = 0.580 \times \overset{\text{斜比}}{1.00000} = 0.580 \text{ m}$$

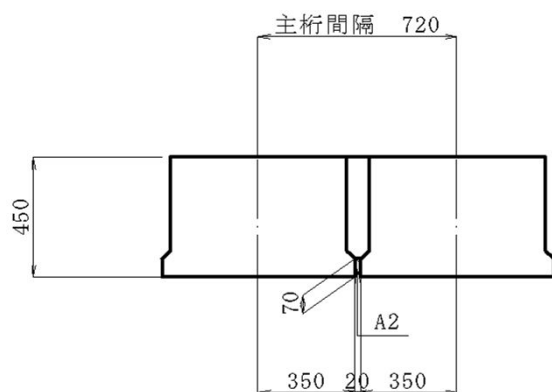
・ 桁 1 本当たりシース延長

$$L1 = 0.580 \times 8 = 4.640 \text{ m}$$

・ 1 橋当たりシース延長

$$L1 = 4.640 \times 5 = 23.200 \text{ m}$$

3. 横組工



主桁間隔 0.720 m (直方向)
 斜角 90° 0° 0°
 斜比 1.00000

桁間数 N= 4 箇所

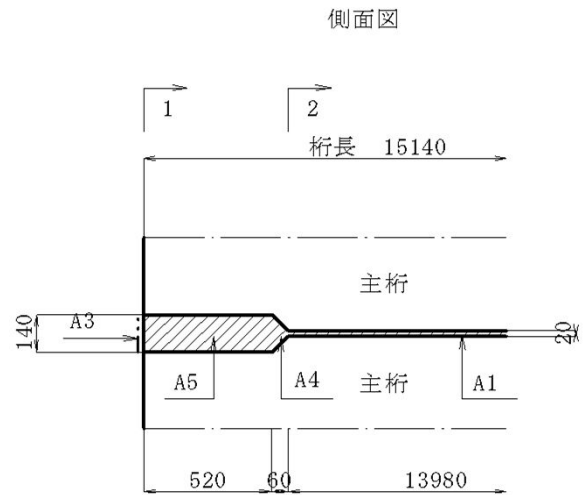
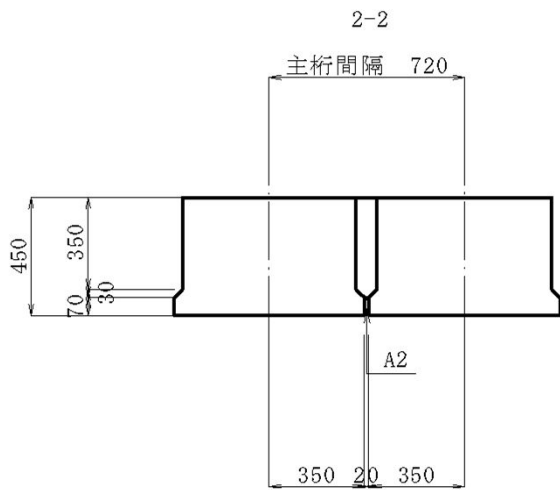
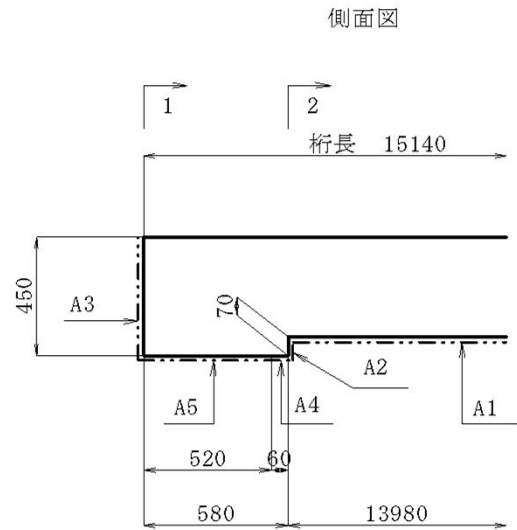
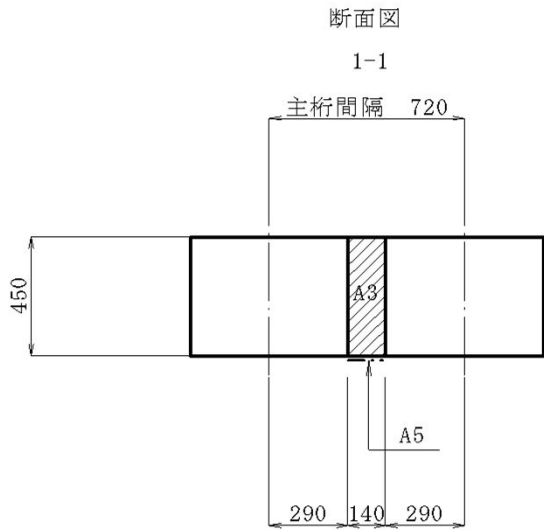
$$A2 = 0.020 \times 0.070$$

$$= 0.0014 \text{ m}^2$$

3.1 コンクリート ($\sigma_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$)

	主桁間隔	×	桁高	×	桁長	—	中桁充実体積
V = (0.720	×	0.450	×	15.140	—	4.368
	—	A2	×	13.980)	×	桁間数	
		0.0014	×			4	
=	2.071 m ³						

3.2 型枠



$$A1 = 0.020 \times 13.980 \times 4 = 1.118 \text{ m}^2$$

$$A2 = 0.0014 \times 2 \times 4 \times \begin{matrix} \text{斜比} \\ 1.00000 \end{matrix} = 0.011 \text{ m}^2$$

$$A3 = 0.140 \times 0.450 \times 2 \times 4 \times \begin{matrix} \text{斜比} \\ 1.00000 \end{matrix} = 0.504 \text{ m}^2$$

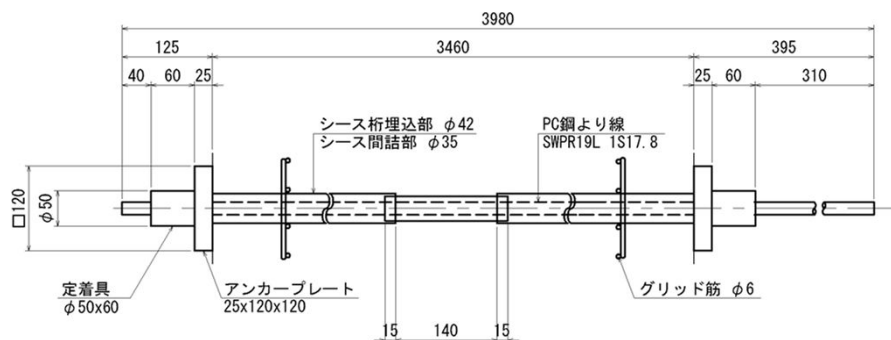
平均: $(0.020 + 0.140) / 2$

$$A4 = 0.080 \times 0.060 \times 2 \times 4 = 0.038 \text{ m}^2$$

$$A5 = 0.140 \times 0.520 \times 2 \times 4 = 0.582 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 2.253 \text{ m}^2$$

3.3 横締めPC鋼材



PC鋼材種別 : SWPR19L 1S17.8
 単位質量 : $\gamma w = 1.652 \text{ kg/m}$
 横締め本数 : $n = 8 \text{ 本}$
 1本当たり長さ : $L = 3.460 \text{ m}$
 1橋当たり長さ : $\Sigma L = 27.680 \text{ m}$

$$\begin{aligned}
 W &= 1.652 \times 3.460 \times 8 \\
 &= 45.727 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

3.4 シース (φ 35 mm)

斜比

$$\begin{aligned}
 L &= 0.015 \times 1.00000 \\
 &= 0.015 \text{ m}
 \end{aligned}$$

(0.015×2)

$$\begin{aligned}
 L_s &= (0.140 + 0.030) \times 8 \times 4 \\
 &= 5.440 \text{ m}
 \end{aligned}$$

3.5 グラウト (φ 42, 35 mm)

$$L_s = 27.680 \text{ m}$$

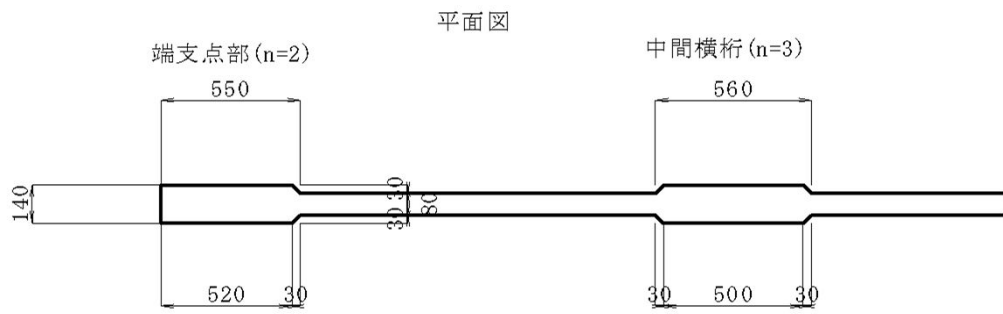
3.6 定着具 (1S17.8 用) 標準プレート

$$\begin{aligned}
 N &= 8 \times 2 \\
 &= 16 \text{ 組}
 \end{aligned}$$

3.7 緊張工 (片引き)

$$N = 8 \text{ 本}$$

3.8 養生工



$$A1 = 0.080 \times 15.140 \times 4 = 4.845 \text{ m}^2$$

$$A2 = \frac{1}{2} \times (0.550 + 0.520) \times 0.030 \times 2 \times 2 \times 4 = 0.257 \text{ m}^2$$

$$A3 = \frac{1}{2} \times (0.560 + 0.500) \times 0.030 \times 2 \times 3 \times 4 = 0.382 \text{ m}^2$$

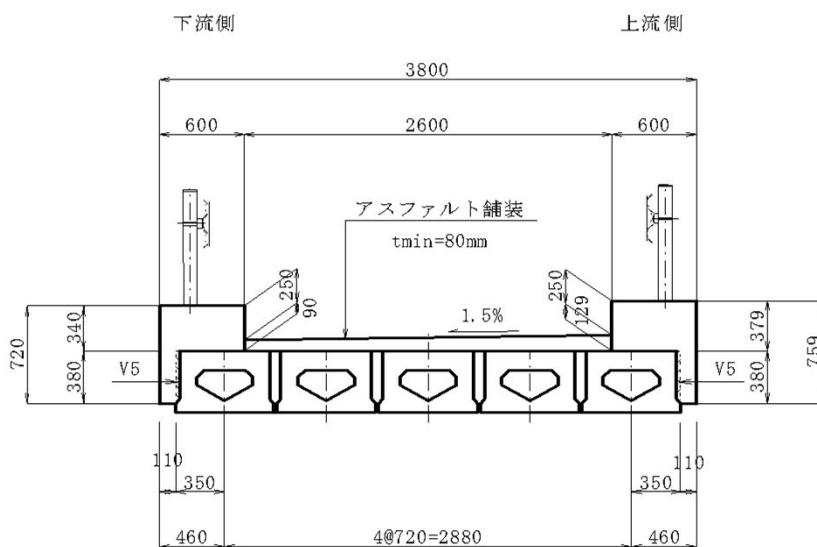
$$\Sigma A = 5.484 \text{ m}^2$$

3.9 足場工 (側部足場)

$$L = 15.140 \times 2 = 30.280 \text{ m}$$

4. 地覆工

4.1 形状図



※舗装厚、地覆高は平均値を表示する

舗装厚および地覆高表

(mm)

		GE1	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	GE2	平均厚
地覆高	L1	740	726	717	712	710	712	717	726	740	720
	L2	360	346	337	332	330	332	337	346	360	340
舗装厚	L2	110	96	87	82	80	82	87	96	110	90
	CL	130	115	106	101	100	101	106	115	130	109
	R2	149	135	126	121	119	121	126	135	149	129
地覆高	R2	399	385	376	371	369	371	376	385	399	379
	R1	779	765	756	751	749	751	756	765	779	759

平均算出式：(GE1+2×(C1+C2+C3+C4+C5+C6+C7)+GE2)/16

1) 断面積

• 下流側

$$A1 = 0.600 \times 0.340 + 0.110 \times 0.380 = 0.246 \text{ m}^2$$

• 上流側

$$A2 = 0.600 \times 0.379 + 0.110 \times 0.380 = 0.269 \text{ m}^2$$

2) 周長

• 下流側

$$L1 = 0.340 \times 2 + 0.110 + 0.380 = 1.170 \text{ m}$$

• 上流側

$$L2 = 0.379 \times 2 + 0.110 + 0.380 = 1.248 \text{ m}$$

3) 延長

• 下流側

$$L3 = 1/2 \times (14.950 + 14.850) = 14.900 \text{ m}$$

$$\text{地覆カット} \quad L4 = 1/2 \times (0.190 + 0.290) = 0.240 \text{ m}$$

• 上流側

$$L5 = 1/2 \times (14.330 + 14.330) = 14.330 \text{ m}$$

$$\text{地覆カット} \quad L6 = 1/2 \times (0.810 + 0.810) = 0.810 \text{ m}$$

4) 斜比

$$A2\text{側下流側端部} \quad 0.608 / 0.600 = 1.01333$$

4.2 コンクリート (σ_{ck}= 24 N/mm²)

・ 下流側

$$V1= 0.246 \times (14.900 + 0.240) = 3.724 \text{ m}^3$$

$$V2= 0.600 \times 0.250 \times -0.240 = -0.036 \text{ m}^3$$

・ 上流側

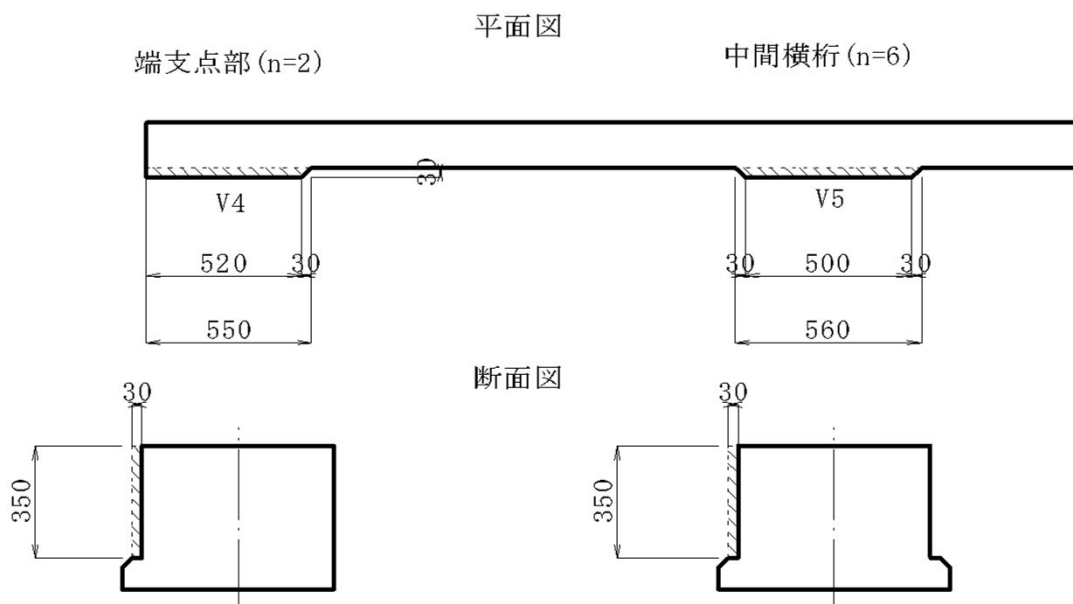
$$V3= 0.269 \times 14.330 = 3.855 \text{ m}^3$$

$$V4= 0.110 \times 0.380 \times 0.810 = 0.034 \text{ m}^3$$

・ 桁切欠部

主桁標準部断面積

$$V5=(0.700 \times 0.450 - 0.2931) \times 15.140 = 0.332 \text{ m}^3$$



端支点部

$$V6= 1/2 \times (0.550 + 0.520) \times 0.030 \times 0.350 \times 4 = 0.022 \text{ m}^3$$

中間横桁部

$$V7= 1/2 \times (0.560 + 0.500) \times 0.030 \times 0.350 \times 6 = 0.033 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V= 7.964 \text{ m}^3$$

4.3 型枠

・ 下流側

$$A1 = 1.170 \times (14.900 + 0.240) = 17.714 \text{ m}^2$$

$$A2 = -0.250 \times (0.190 + 0.290) = -0.120 \text{ m}^2$$

$$A3 = 0.600 \times 0.360 + 0.110 \times 0.380 = 0.258 \text{ m}^2$$

$$A4 = 0.608 \times 0.250 = 0.152 \text{ m}^2$$

$$A5 = 0.600 \times 0.110 + 0.110 \times 0.380 = 0.108 \text{ m}^2$$

・ 上流側

$$A6 = 1.248 \times 14.330 = 17.884 \text{ m}^2$$

$$A7 = (0.110 + 0.380) \times 0.810 = 0.397 \text{ m}^2$$

$$A8 = 0.600 \times 0.399 + 0.110 \times 0.380 = 0.281 \text{ m}^2$$

$$A9 = 0.600 \times 0.399 + 0.110 \times 0.380 = 0.281 \text{ m}^2$$

・ 桁切欠部端枠

$$A10 = 1/2 \times (0.350 + 0.380) \times 0.030 \times 4 = 0.044 \text{ m}^2$$

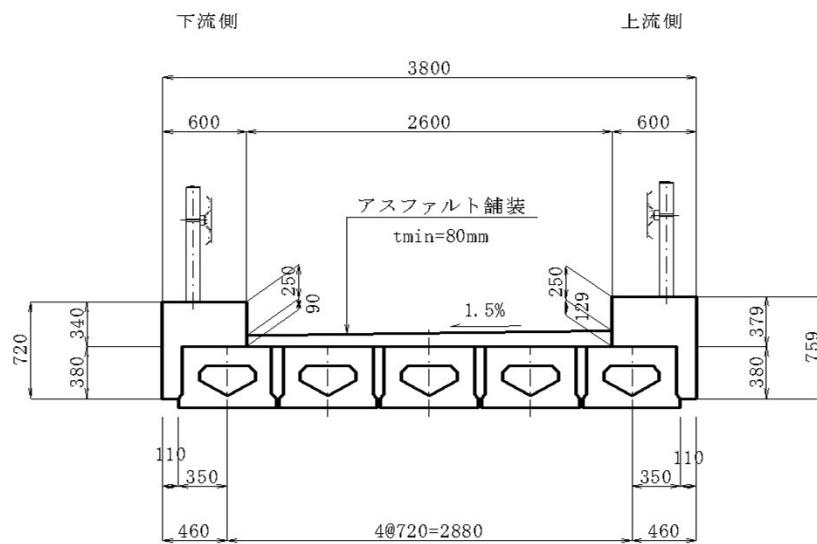
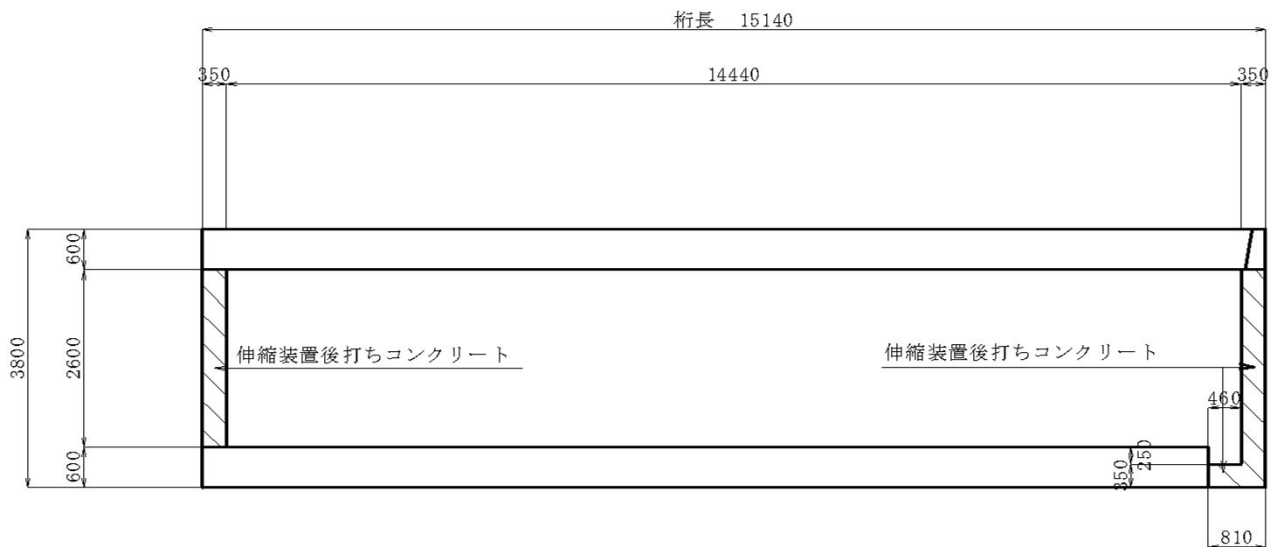
$$A11 = 0.350 \times 0.030 \times 4 = 0.042 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 37.041 \text{ m}^2$$

4.4 鉄筋 (SD345) 図面参照

D13 - 702 kg

5. 舗装工



※舗装厚、地覆高は平均値を表示する

5.1 平均舗装厚

$$t = \frac{1}{4} \times (90 + 109 \times 2 + 129) = 109 \text{ mm}$$

5.2 アスファルト舗装 (tmin= 80 mm)

$$A1 = 2.600 \times (15.140 - 0.350 \times 2) = 37.544 \text{ m}^2$$

$$A2 = 0.250 \times 0.460 = 0.115 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 37.544 + 0.115 = 37.659 \text{ m}^2$$

5.3 調整コンクリート ($\sigma_{ck} = 18 \text{ N/mm}^2$)

$$V = (0.109 - 0.080) \times 37.659 = 1.092 \text{ m}^3$$

6. 排水工

6.1 排水樹 (STKR400) (熔融亜鉛メッキ)

角形鋼管 50×100

N= 1箇所

W= 6.72 × 1箇所 = 6.7 kg

7. 防水工

7.1 防水層 (シート系防水層)

A= 37.7 m² 舗装工参照

7.2 縦横断排水管 (スプリングメッシュ φ18)

L= 2.50 + 14.82 + 2.75 + 15.07 = 35.1 m

7.3 排水キャップ (熔融亜鉛メッキ : HDZ35)

N= 8 個

7.4 排水パイプ (VP40A)

L= 0.950 m N= 2 本

L= 0.540 m N= 4 本

L= 1.010 m N= 2 本

ΣL= 6.080 m (1 橋当り)

7.5 端部処理材 (セロシールSS同等品)

L= 2.60 + 14.44 + 2.85 + 14.69 = 34.6 m

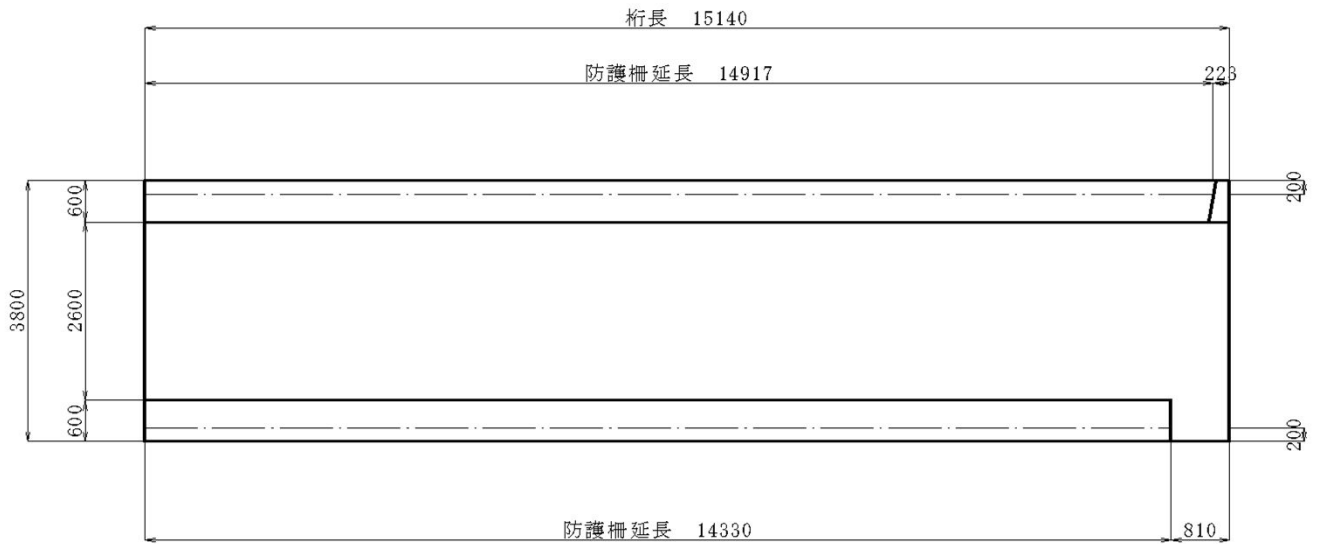
7.6 成形目地材 (シルバーメッシュ同等品)

L= 34.6 m

8. 防護柵工

(ガードレール) (Gr-C-2B-5)

8.1 延長



$$\begin{array}{rcl} & \text{(下流側)} & \text{(上流側)} \\ L = & 14.917 & + \quad 14.330 & = & 29.2 \text{ m} \end{array}$$

9. 支承工 (図面参照)

9.1 ゴム支承 (CR+ネオプラス)

1) A1・固定側

$$\bullet \quad 3580\text{mm} \times 150\text{mm} \times 33\text{mm} \quad N= \quad 1 \text{ 枚}$$

2) A2・可動側

$$\bullet \quad 3580\text{mm} \times 150\text{mm} \times 33\text{mm} \quad N= \quad 1 \text{ 枚}$$

9.2 防蝕アンカー装置 (S35CN)

1) A1・固定側 $F55D \quad L= \quad 1010 \quad \text{mm} \quad N= \quad 4 \text{ 本}$

$$W= \quad 18.65 \times 1.010 \times 4 = \quad 75.3 \text{ kg}$$

2) A2・可動側 $M42D \quad L= \quad 880 \quad \text{mm} \quad N= \quad 4 \text{ 本}$

$$W= \quad 10.88 \times 0.880 \times 4 = \quad 38.3 \text{ kg}$$

9.3 補強格子鉄筋 (SD345 - D10×50×50)

1) A1・固定側

$$W= (\quad 3.700 \times 6 + 0.250 \times 75) \times 0.560 \times 1 = \quad 22.9 \text{ kg}$$

2) A2・可動側

$$W= (\quad 3.700 \times 6 + 0.250 \times 75) \times 0.560 \times 1 = \quad 22.9 \text{ kg}$$

9.4 沓座モルタル (無収縮モルタル)

1) A1・固定側

$$V = (3.710 \times 0.280 \times 0.030 + 3.740 \times 0.310 \times 0.035) \times 1 = 0.072 \text{ m}^3$$

2) A2・可動側

$$V = (3.710 \times 0.280 \times 0.030 + 3.740 \times 0.310 \times 0.035) \times 1 = 0.072 \text{ m}^3$$

9.5 アンカー孔モルタル (無収縮モルタル)

1) A1・固定側 (φ175×650)

$$V = (\frac{\pi}{4} \times 0.175^2 \times 0.620 - \frac{\pi}{4} \times 0.055^2 \times 0.520) \times 4 = 0.055 \text{ m}^3$$

2) A2・可動側 (φ150×520)

$$V = (\frac{\pi}{4} \times 0.150^2 \times 0.490 - \frac{\pi}{4} \times 0.042^2 \times 0.390) \times 4 = 0.032 \text{ m}^3$$

10. 伸縮工 (図面参照)

10.1 伸縮装置 (CR + SS400)

1) A1側

・ ゴムジョイントー 20用 (車道用) L= 2.600 m

2) A2側

・ ゴムジョイントー 35用 (車道用) L= 3.215 m

・ ゴムジョイントー 35用 (縦目地用) L= 0.825 m

10.2 シール材 (シリコン系)

1) A1側

・ 20mm × 30mm L= 1.200 m

$$V = 0.020 \times 0.030 \times 1.200 \times 1000 = 0.72 \ell$$

2) A2側

・ 20mm × 30mm L= 0.600 m

$$V = 0.020 \times 0.030 \times 0.600 \times 1000 = 0.36 \ell$$

10.3 後打コンクリート ($\sigma_{ck} = 30 \text{ N/mm}^2$)

1) A1側

$$\begin{aligned} V &= 2.600 \times 0.500 \times (0.100 + 0.100) / 2 \\ &+ 1.300 \times 0.350 \times (0.110 + 0.130) / 2 \\ &+ 1.300 \times 0.350 \times (0.130 + 0.149) / 2 \\ &= 0.248 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

2) A2側

$$\begin{aligned} V &= 3.200 \times 0.500 \times (0.100 + 0.100) / 2 \\ &+ 1.300 \times 0.350 \times (0.110 + 0.130) / 2 \\ &+ 1.300 \times 0.350 \times (0.130 + 0.149) / 2 \\ &+ 0.600 \times 0.350 \times (0.149 + 0.149) / 2 \\ &+ 0.810 \times 0.350 \times (0.149 + 0.149) / 2 \\ &+ 0.810 \times 0.400 \times (0.100 + 0.100) / 2 \\ &= 0.384 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

10.4 アンカー筋 (SD345)

1) 上部工側

$$\begin{aligned} \text{A1側} &\cdot \text{D16} \times 590 \quad n = 15 \text{ 本} \\ W &= 1.560 \times 0.590 \times 15 = 13.8 \text{ kg} \\ \text{A2側} &\cdot \text{D16} \times 590 \quad n = 18 \text{ 本} \\ W &= 1.560 \times 0.590 \times 18 = 16.6 \text{ kg} \\ &\cdot \text{D16} \times 280 \quad n = 4 \text{ 本} \\ W &= 1.560 \times 0.280 \times 4 = 1.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

2) 下部工側

下部工数量にて計上

深見橋

下部工 数量計算書

下部工数量総括表

種別	規格	区分	単位	A1橋台		A2橋台		合計
				下部工施工	上部工施工	下部工施工	上部工施工	
コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	底板	m ³	25.1	13.3			38.4
		堅壁	m ³	32.2	21.0			53.2
		ハブパペット	m ³	1.1	1.1			2.2
		桁隠し	m ³		1.2		0.2	1.4
		合計	m ³	58.4	36.6		0.2	95.2
型 枠	一般型枠	底板	m ²	22.3	14.6			36.9
		堅壁	m ²	63.0	38.5			101.5
		ハブパペット	m ²	5.0	4.3			9.3
		桁隠し	m ²		6.5		0.5	7.0
		合計	m ²	90.3	63.9		0.5	154.7
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$ t=10cm		m ²	22.8	14.8			37.6
均しコンクリート型枠			m ³	2.3	1.5			3.8
目地材	t=20mm		m ²	1.9	1.5			3.4
後打ちコンクリート				上部工にて計上済み		上部工にて計上済み	0.4	0.4
鉄筋	SD345 一般構造物		kg	2528	989			3517
	D13		kg	216	357		2	575
	合計		kg	2744	1346		2	4092
足場工		手摺先行型枠組足場	掛m ²	64	96			160
支保工		パイプサポート	空m ³		4			4
アンカーボルト箱抜き	$\phi 150$	H<4.0m	m		2.0			2.0
	$\phi 175$	H≤30m w≤40kN/m ²	m	2.5				2.5

下部工数量総括表(下部工施工)

種別	規格	区分	単位	A1橋台	A2橋台	合計
コンクリート	底版		m ³	25.1	13.3	38.4
	縦壁		m ³	32.2	21.0	53.2
	バラベット		m ³	1.1	1.1	2.2
	栴隠し		m ³		1.2	1.2
	合計		m ³	58.4	36.6	95.0
型枠	底版	一般型枠	m ²	22.3	14.6	36.9
	縦壁		m ²	63.0	38.5	101.5
	バラベット		m ²	5.0	4.3	9.3
	栴隠し		m ²		6.5	6.5
	合計		m ²	90.3	63.9	154.2
均しコンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N}/\text{mm}^2$ t=10cm		m ²	22.8	14.8	37.6
均しコンクリート型枠			m ³	2.3	1.5	3.8
後打ちコンクリート			m ²	1.9	1.5	3.4
鉄筋	SD345 一般構造物	D25~D16	kg	2528	989	3517
			kg	216	357	573
	合計	kg	2744	1346	4090	
足場工		手摺先行型枠組足場	掛m ²	64	96	160
支保工		H \leq 30m	空m ³		4	4
		パイプサポート H<4.0m				
アンカーボルト箱抜き	ϕ 150		m		2.0	2.0
	ϕ 175		m	2.5		2.5

下部工 数量総括表(上部工施工)

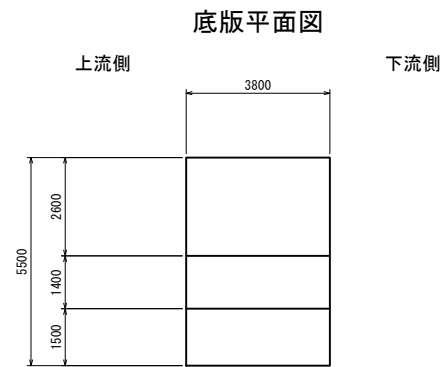
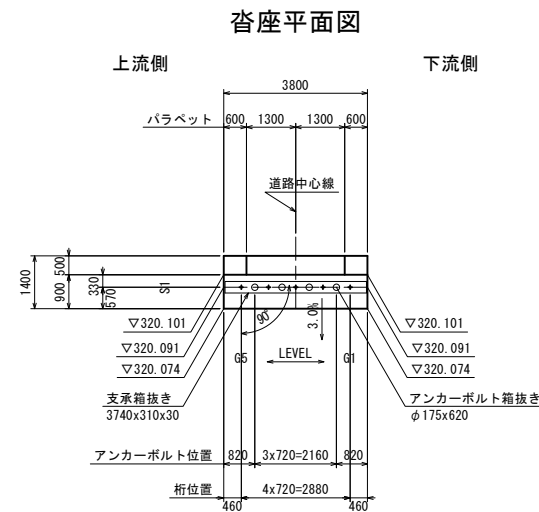
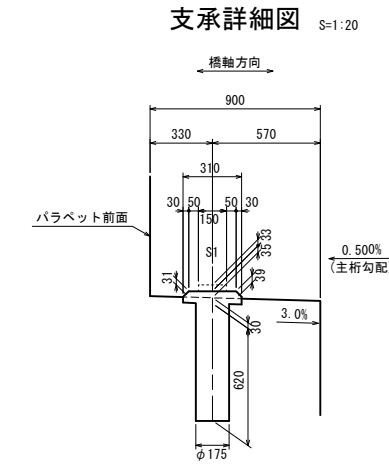
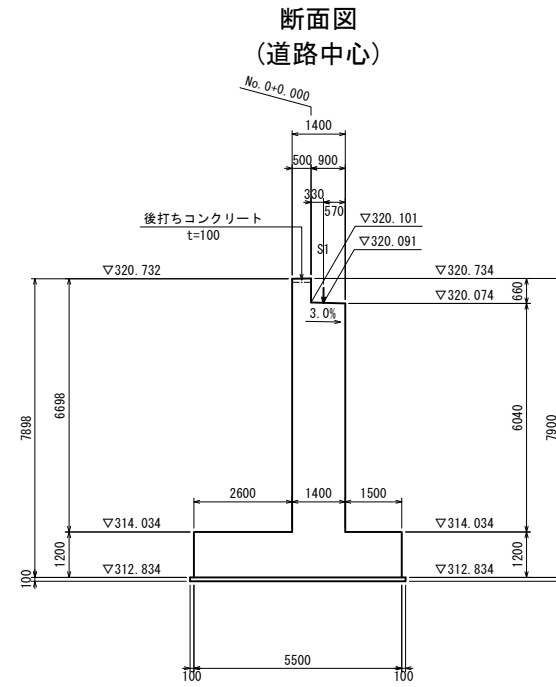
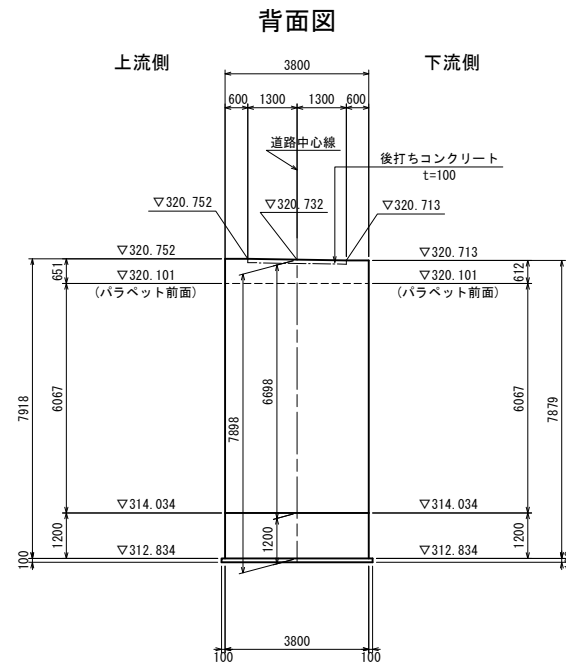
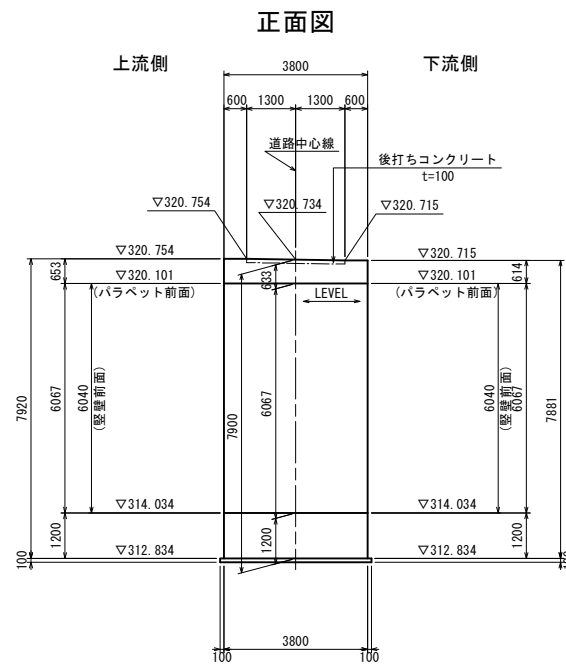
種 別	規 格	区 分	単 位	A2橋台
コンクリート	桁隠し		m ³	0.2
	合計		m ³	0.2
型 枠	桁隠し	一般型枠	m ²	0.5
	合計		m ²	0.5
目地材	t=20mm		m ²	0.4
鉄筋	SD345 一般構造物	D25~D16	kg	
		D13	kg	2
		合 計	kg	2

A 1 橋 台

図面番号	13 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A1橋台構造一般図	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			

深見橋 A1橋台構造一般図 S=1:100 (Fix)

工事番号 第5496号



下部工計画高表 (単位:m)

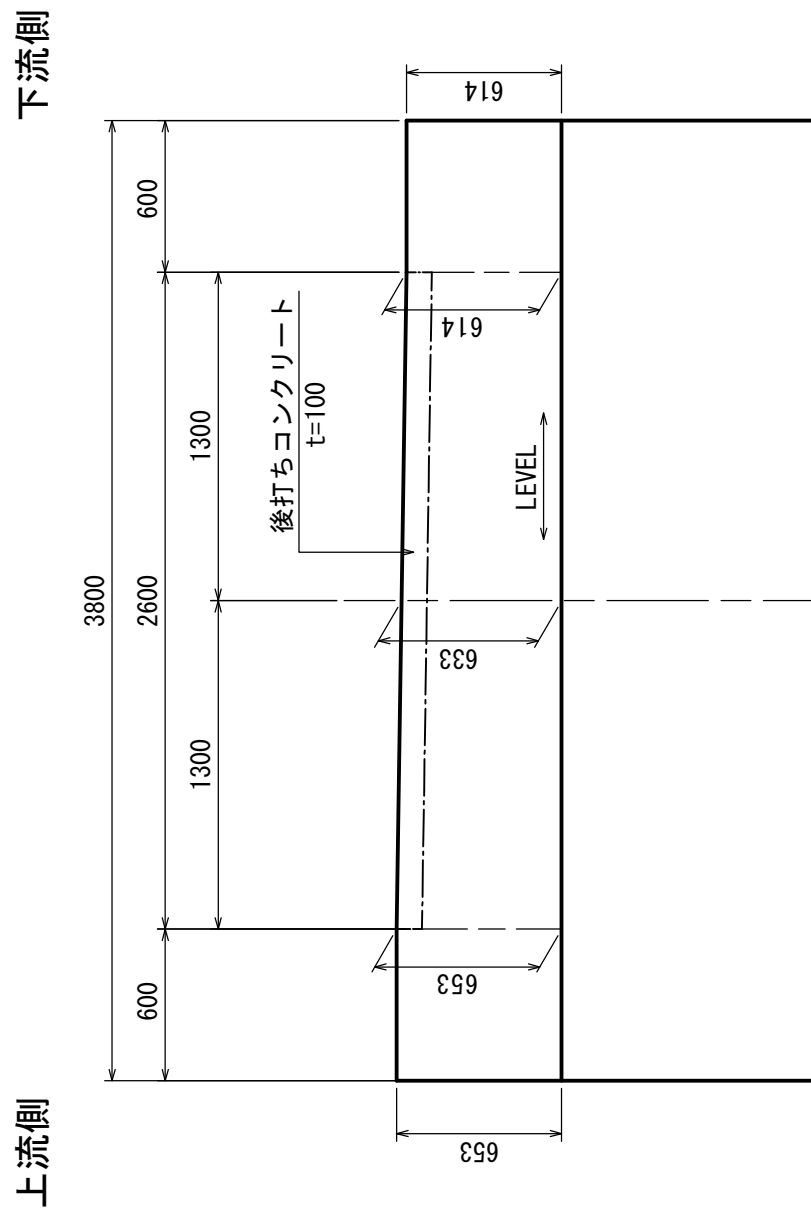
	A1橋台(Fix) S1上		
	R2	CL	L2
計画高	320.7552	320.7357	320.7162
舗装厚	0.1467	0.1272	0.1077
主桁天端高	320.609	320.609	320.609
主桁高	0.450	0.450	0.450
主桁下縁高	320.159	320.159	320.159
レアー厚	0.000	0.000	0.000
支承厚	0.033	0.033	0.033
モルタル厚	0.035	0.035	0.035
下部工天端高	320.091	320.091	320.091
支承線方向勾配	← LEVEL →		

下部工設計条件

名称	仕様
上部工形式	プレテンション方式PC単純床版橋
下部工形式	逆T式橋台
支承条件	Fix
下部工設計基準強度	24 N/mm ²
下部工鉄筋種別	SD 345
鉄筋定着長	31.25φ
鉄筋最大尺長	12m
基礎工形式	直接基礎

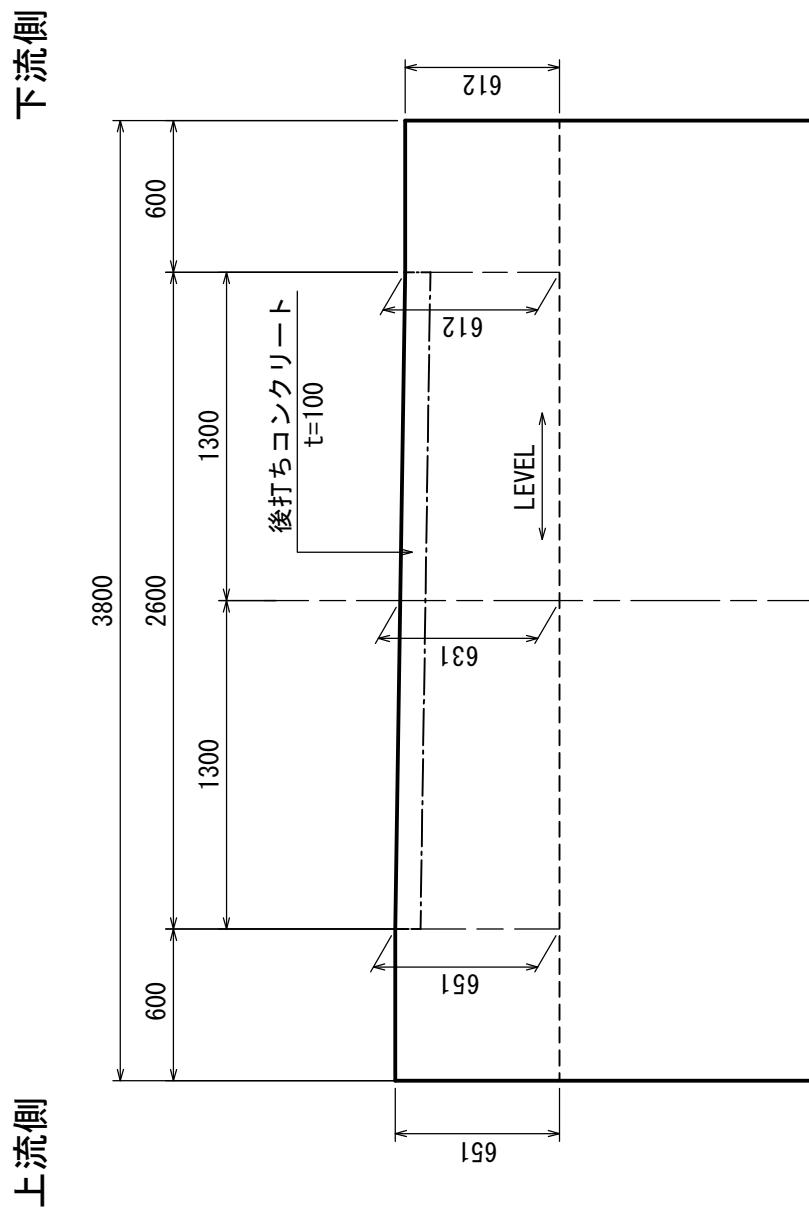
A1橋台パラペット詳細図

(正面図)



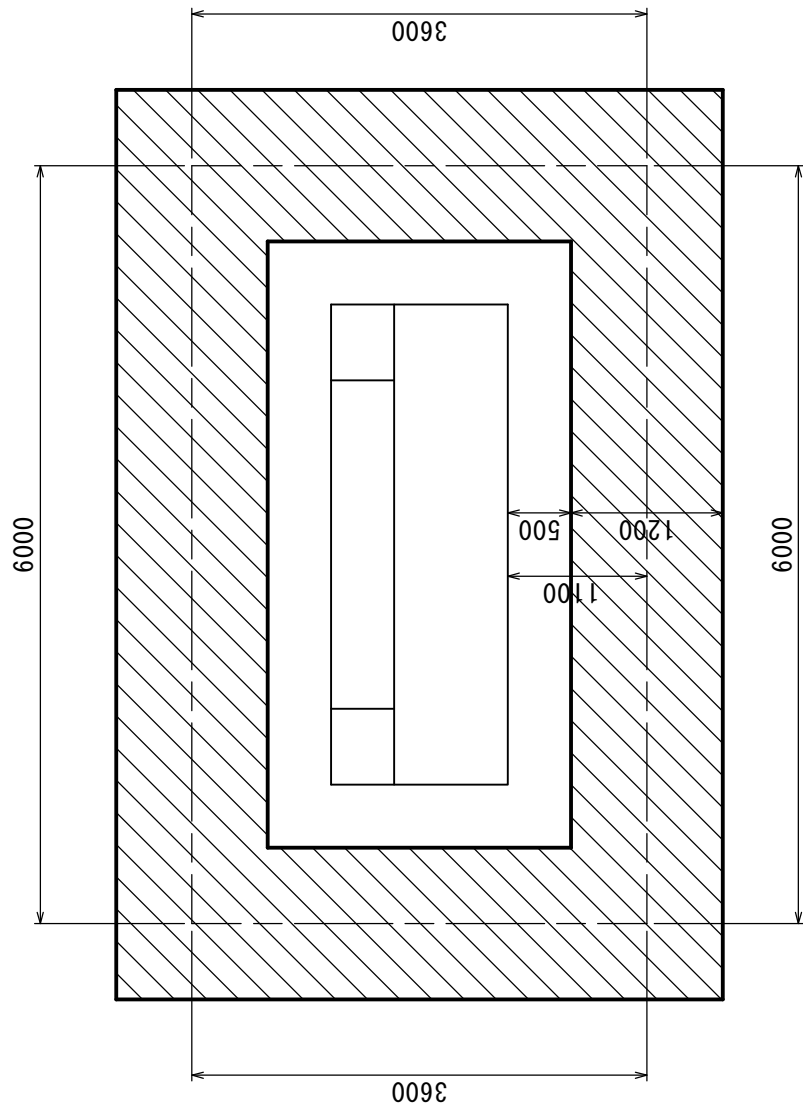
A1橋台パラペット詳細図

(背面図)



A1橋台 足場工根拠図

H=6.70m



A1橋台 (下部工施工)

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

a) 底版

$$V = 5.500 \times 3.800 \times 1.200 = 25.08 \text{ m}^3$$

$$\Sigma v1 = 25.08 \text{ m}^3$$

b) 縦壁

$$V1 = 0.900 \times 3.800 \times \frac{1}{2} \times (6.040 + 6.067) = 20.70 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.500 \times 3.800 \times 6.067 = 11.53 \text{ m}^3$$

$$\Sigma v2 = 32.23 \text{ m}^3$$

c) パラペット

(正面面積)

$$a1 = 0.600 \times \frac{1}{2} \times (0.653 + 0.653) = 0.392 \text{ m}^2$$

$$a2 = 1.300 \times \frac{1}{2} \times (0.653 + 0.633) = 0.836 \text{ m}^2$$

$$a3 = 1.300 \times \frac{1}{2} \times (0.633 + 0.614) = 0.811 \text{ m}^2$$

$$a4 = 0.600 \times \frac{1}{2} \times (0.614 + 0.614) = 0.368 \text{ m}^2$$

$$\text{控除 } a5 = (-) 2.600 \times 0.100 = -0.260 \text{ m}^2$$

$$\Sigma a = 2.147 \text{ m}^2$$

(背面面積)

$$a1 = 0.600 \times \frac{1}{2} \times (0.651 + 0.651) = 0.391 \text{ m}^2$$

$$a2 = 1.300 \times \frac{1}{2} \times (0.651 + 0.631) = 0.833 \text{ m}^2$$

$$a3 = 1.300 \times \frac{1}{2} \times (0.631 + 0.612) = 0.808 \text{ m}^2$$

$$a4 = 0.600 \times \frac{1}{2} \times (0.612 + 0.612) = 0.367 \text{ m}^2$$

$$\text{控除 } a5 = (-) 2.600 \times 0.100 = -0.260 \text{ m}^2$$

$$\Sigma a = 2.139 \text{ m}^2$$

$$V = \frac{1}{2} \times \left(\frac{2.147 \text{ m}^2}{\text{正面面積}} + \frac{2.139 \text{ m}^2}{\text{背面面積}} \right) \times 0.500 = 1.07 \text{ m}^3$$

$$\Sigma v3 = 1.07 \text{ m}^3$$

コンクリート集計 (m³)

	数量
底版	25.08
縦壁	32.23
パラペット	1.07
合計	58.38

2. 型枠 (一般型枠)

a) 底版

$$A = (5.500 + 3.800) \times 1.200 \times 2 = 22.32 \text{ m}^2$$

$$\Sigma a1 = 22.32 \text{ m}^2$$

b) 堅壁

$$\begin{aligned}
 \text{正背面 A1} &= 3.800 \times (6.040 + 6.067) &= 46.01 \text{ m}^2 \\
 \text{妻面 A2} &= \{ 0.900 \times 1/2 \times (6.040 + 6.067) \\
 &\quad + 0.500 \times 6.067 \} \times 2 &= 16.96 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma a2 &= 62.97 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

c) パラペット

$$\begin{aligned}
 \text{正背面 A1} &= \frac{2.147}{\text{正面面積aより}} + \frac{2.139}{\text{背面面積aより}} &= 4.29 \text{ m}^2 \\
 \text{妻面 A2} &= 0.500 \times 1/2 \times (0.653 + 0.651) &= 0.33 \text{ m}^2 \\
 \text{〃 A3} &= 0.500 \times 0.100 \times 2 &= 0.10 \text{ m}^2 \\
 \text{妻面 A4} &= 0.500 \times 1/2 \times (0.614 + 0.612) &= 0.31 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma a3 &= 5.03 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

型枠	数量
底版	22.32
堅壁	62.97
パラペット	5.03
合計	90.32

3. 均しコンクリート (σ cK=18N/mm², t=10cm)

$$\begin{aligned}
 A &= 5.700 \times 4.000 &= 22.80 \text{ m}^2 \\
 V &= \frac{22.80}{\text{m}^2} \times 0.100 &= 2.28 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

4. 均しコンクリート型枠

$$A = (5.700 + 4.000) \times 0.100 \times 2 = 1.94 \text{ m}^2$$

5. 後打ちコンクリート

上部工にて計上済み

6. 鉄筋 (SD345, 一般構造物)

径	本体	集計
D25	1099	2528
D22		
D19	320	
D16	1109	
D13	216	216
合計	2744	2744

(kg)

7. 足場工 (手摺先行型枠組足場, H≤30m)

$$A = (3.600 + 6.000) \times 6.700 = 64.3 \text{ 掛m}^2$$

8. アンカーボルト箱抜き (φ175)

$$l = 0.620 \text{ m}$$

$$n = 4 \text{ 箇所}$$

$$L = 0.620 \times 4 = 2.48 \text{ m}$$

A 2 橋 台

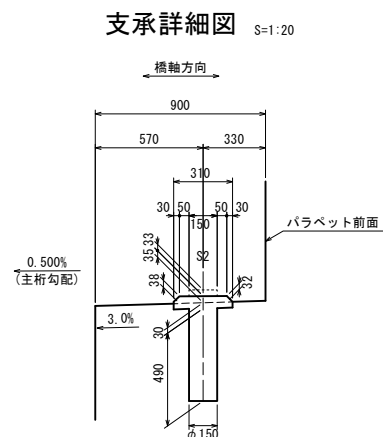
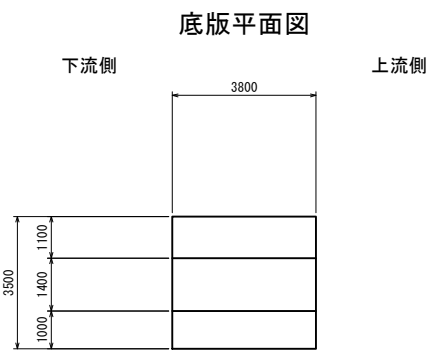
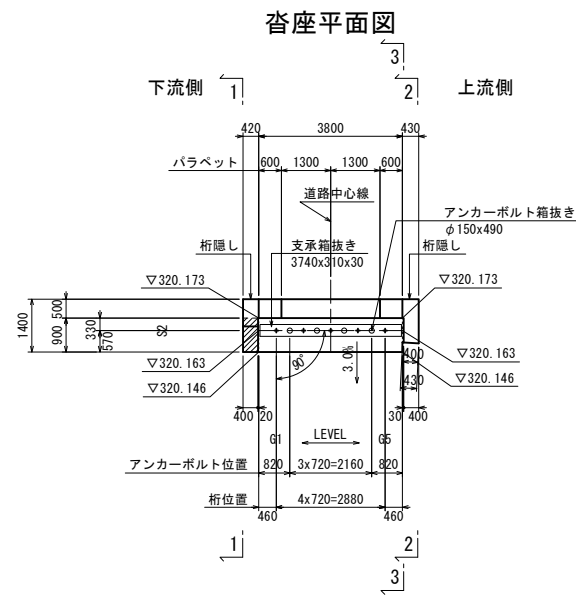
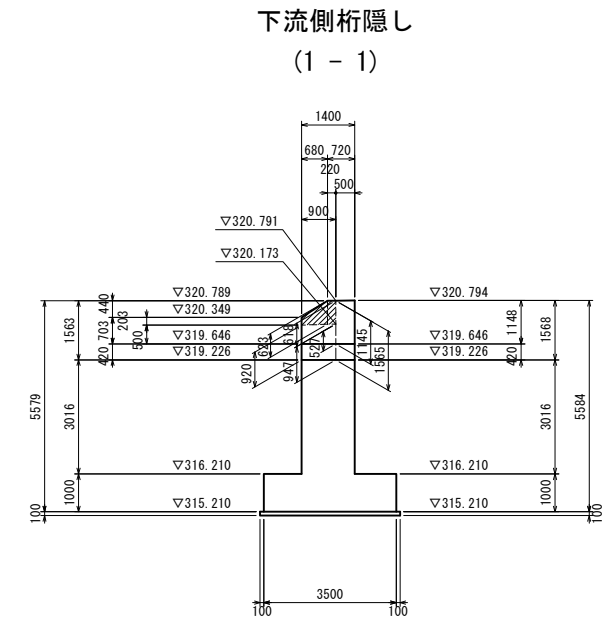
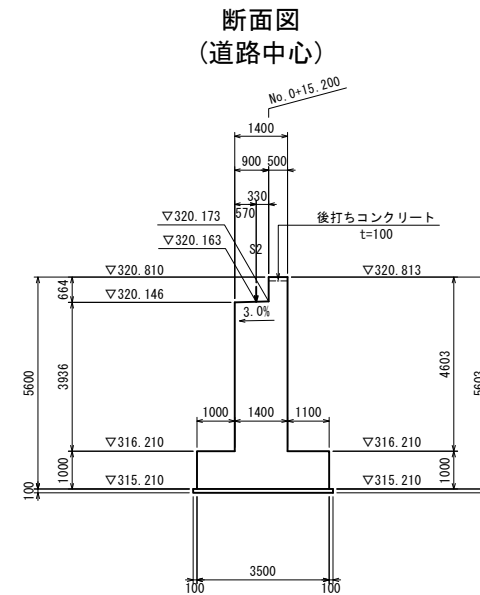
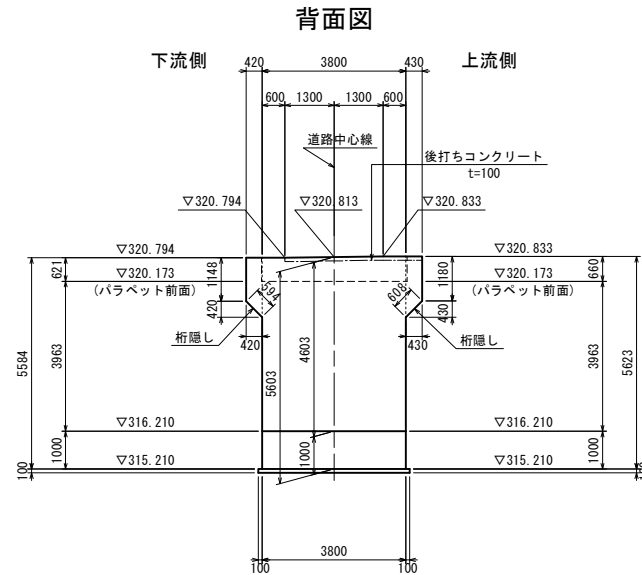
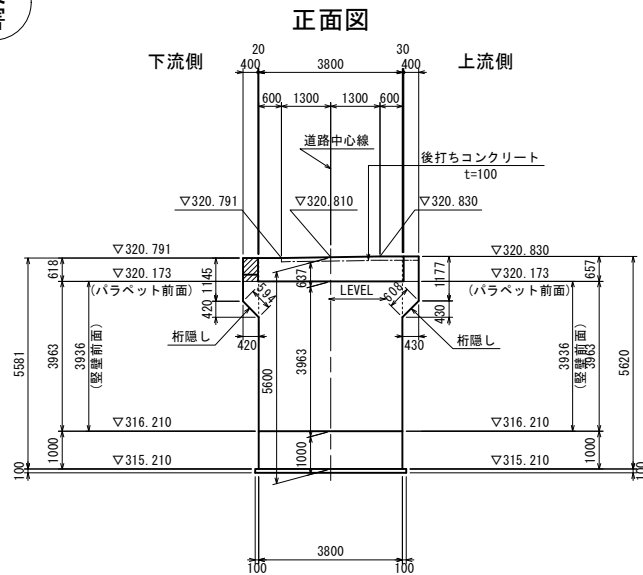
図面番号	14 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台構造一般図	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			

工事番号 第5496号



深見橋 A2橋台構造一般図 S=1:100

(Mov) 注) ハッチング部は上部工構構後の施工とする。



下部工計画高表

(単位:m)

	A2橋台 (Mov) S2上		
	L2	CL	R2
計画高	320.7889	320.8084	320.8279
舗装厚	0.1077	0.1272	0.1467
主桁天端高	320.681	320.681	320.681
主桁高	0.450	0.450	0.450
主桁下縁高	320.231	320.231	320.231
レアー厚	0.000	0.000	0.000
支承厚	0.033	0.033	0.033
モルタル厚	0.035	0.035	0.035
下部工天端高	320.163	320.163	320.163
支承線方向勾配	LEVEL		

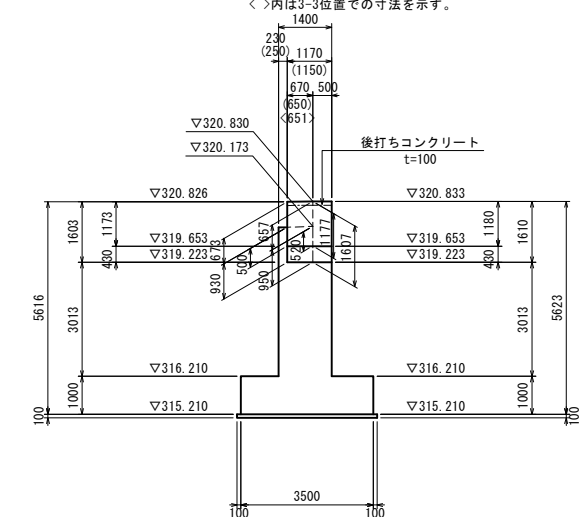
下部工設計条件

名称	仕様
上部工形式	プレテンション方式PC単純床版橋
下部工形式	逆T式橋台
支承条件	Mov
下部工設計基準強度	24 N/mm ²
下部工鉄筋種別	SD 345
鉄筋定着長	31.25 φ
鉄筋最大尺長	12m
基礎工形式	直接基礎

上流側桁隠し

(2-2)

注) ()内は内側寸法を示す。
< >内は3-3位置での寸法を示す。

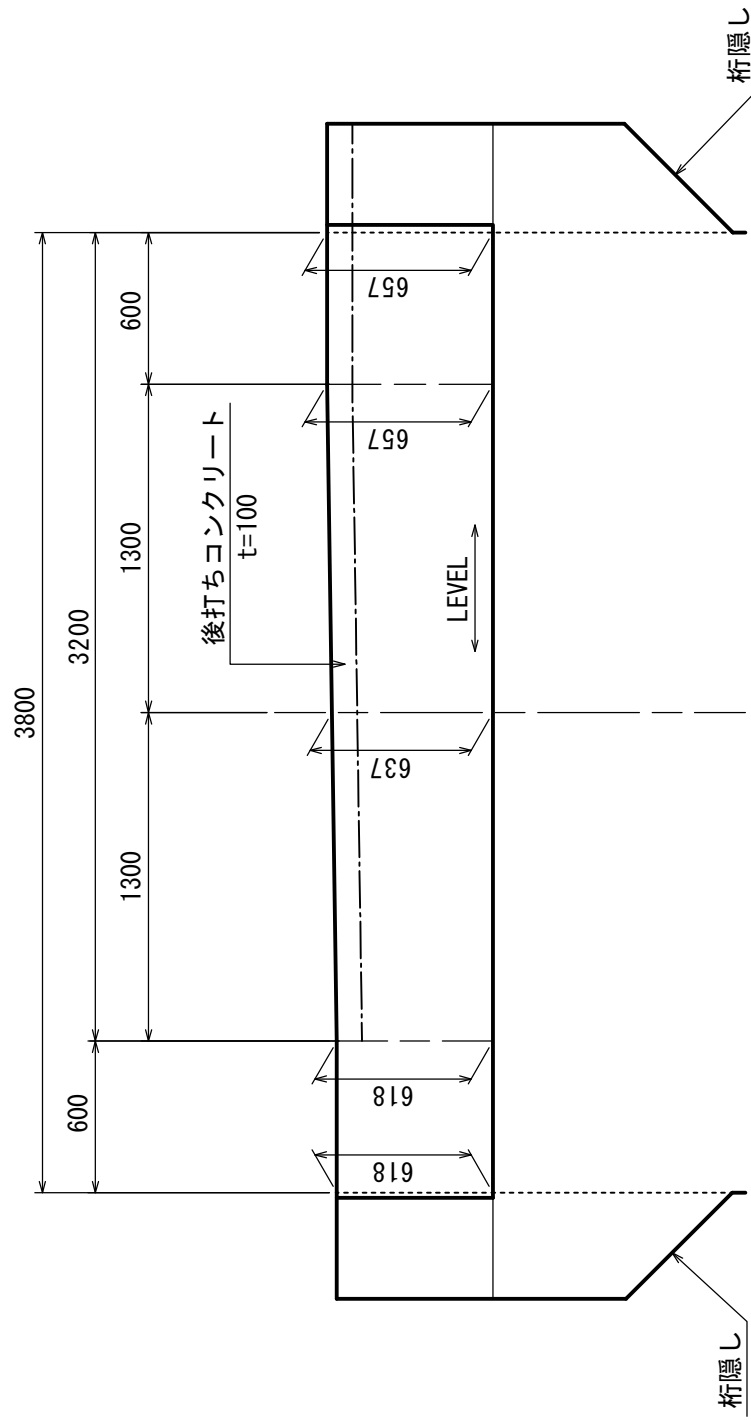


A2橋台 パラペット詳細図

(正面図)

下流側

上流側

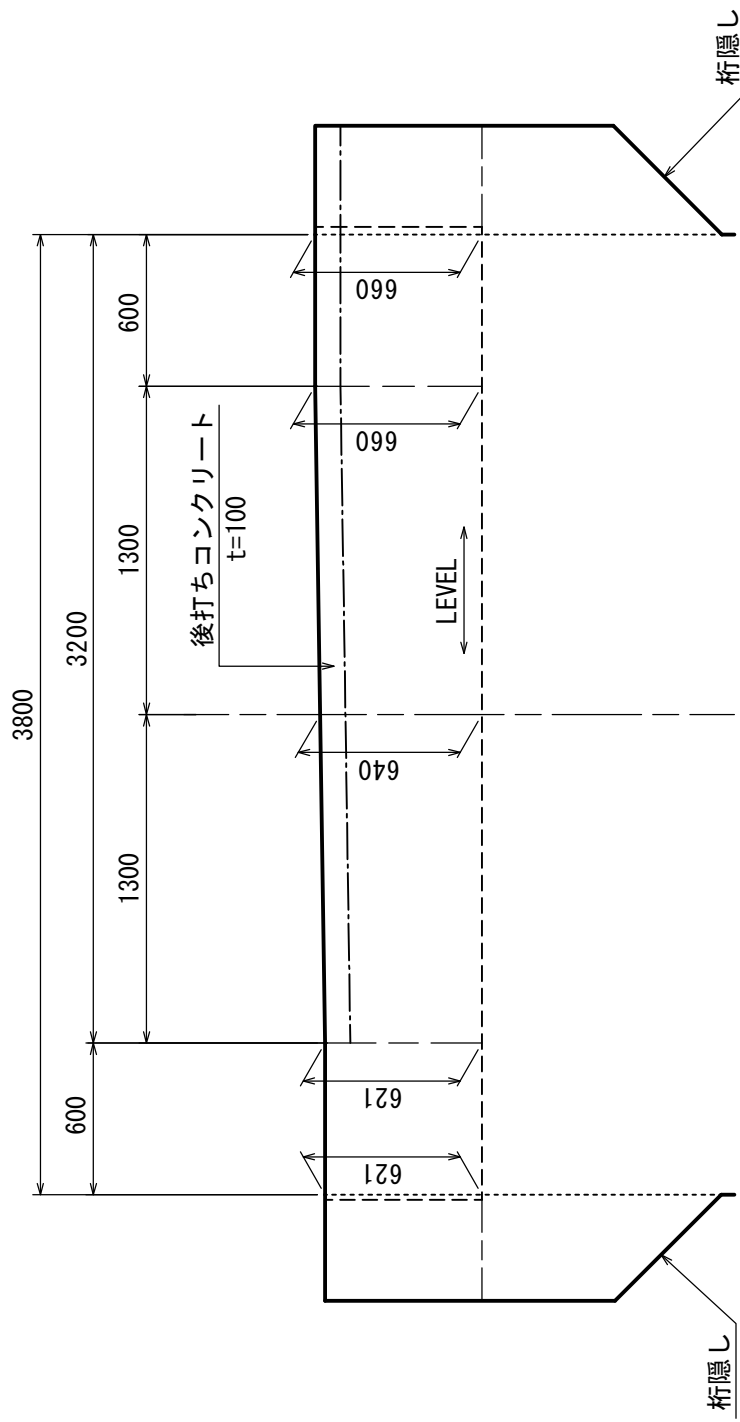


A2橋台 パラペット詳細図

(背面図)

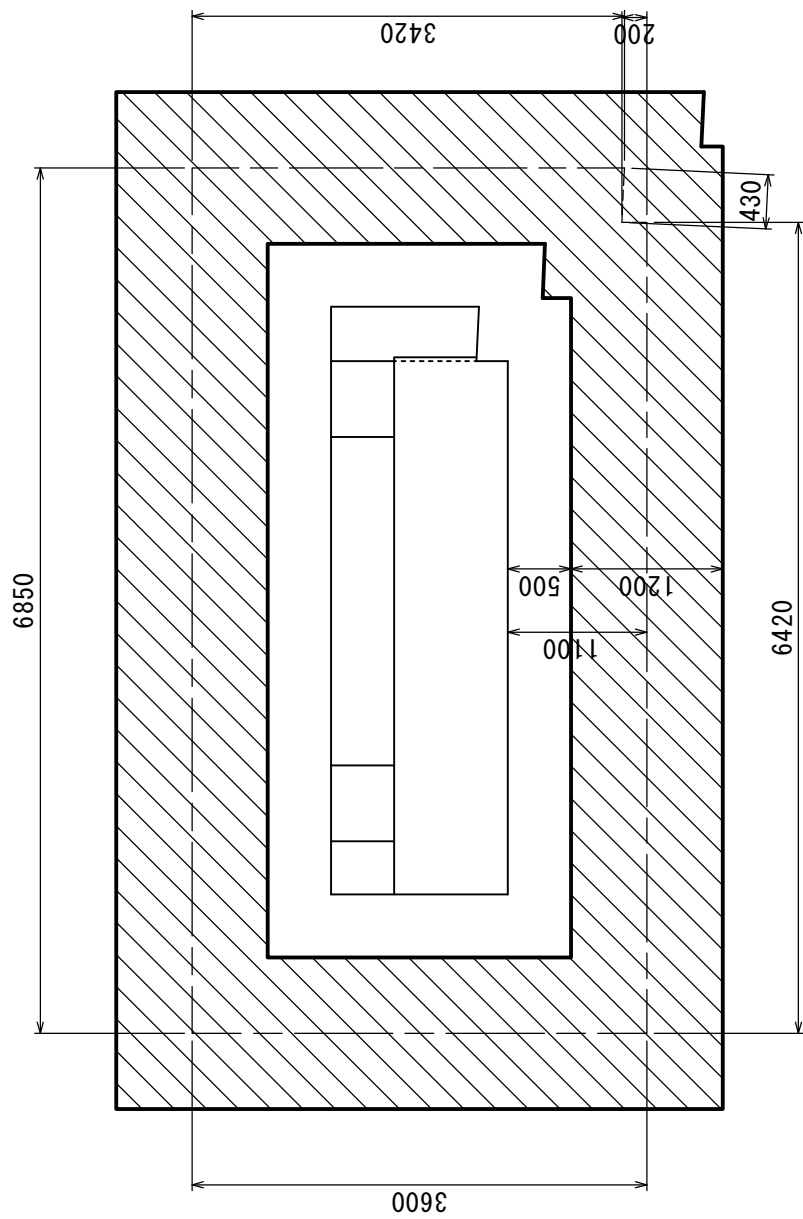
下流側

上流側

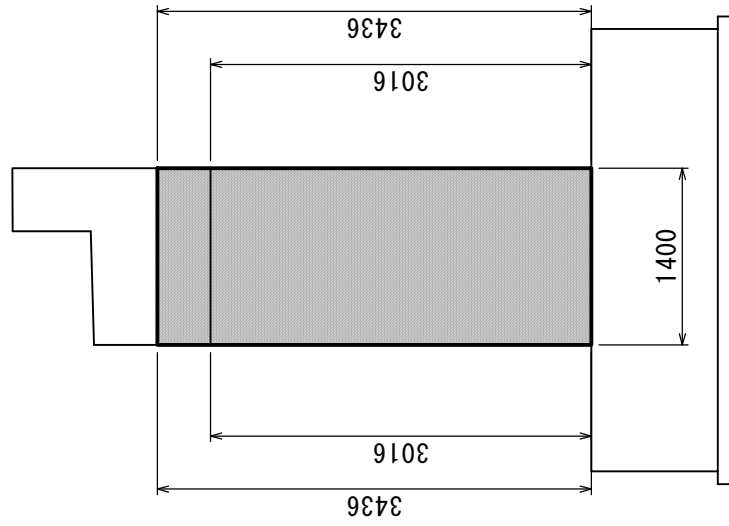


A2橋台 足場工根拠図

H=4.60m

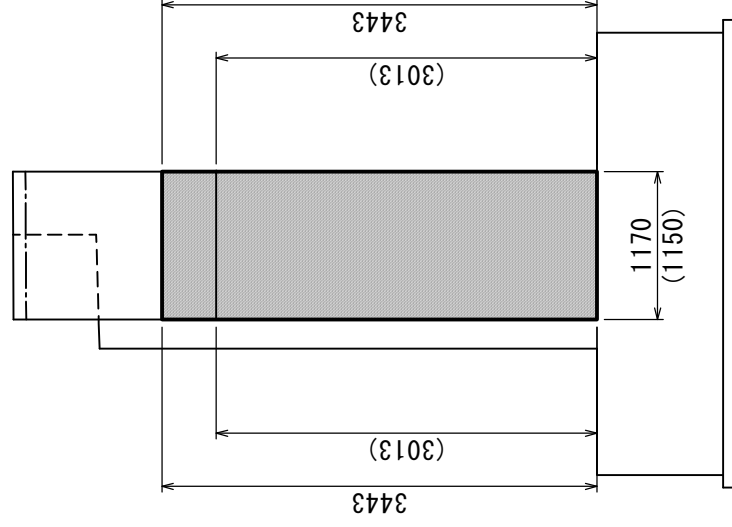


A2橋台 下流側桁隠し支保工根拠図



A2橋台 上流側桁隠し支保工根拠図

注) ()内は内側寸法を示す。



A2橋台
(下部工施工)

1. コンクリート (σ_{ck}=24N/mm²)

a) 底版

$$V = 3.500 \times 3.800 \times 1.000 = 13.30 \text{ m}^3$$

$$\Sigma v1 = 13.30 \text{ m}^3$$

b) 縦壁

$$V1 = 0.900 \times 3.800 \times \frac{1}{2} \times (3.936 + 3.963) = 13.51 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.500 \times 3.800 \times 3.963 = 7.53 \text{ m}^3$$

$$\Sigma v2 = 21.04 \text{ m}^3$$

c) パラペット

(正面面積)

$$a1 = 0.600 \times \frac{1}{2} \times (0.618 + 0.618) = 0.371 \text{ m}^2$$

$$a2 = 1.300 \times \frac{1}{2} \times (0.618 + 0.637) = 0.816 \text{ m}^2$$

$$a3 = 1.300 \times \frac{1}{2} \times (0.637 + 0.657) = 0.841 \text{ m}^2$$

$$a4 = 0.600 \times \frac{1}{2} \times (0.657 + 0.657) = 0.394 \text{ m}^2$$

$$\text{控除 } a5 = (-) 3.200 \times 0.100 = -0.320 \text{ m}^2$$

$$\Sigma a = 2.102 \text{ m}^2$$

(背面面積)

$$a1 = 0.600 \times \frac{1}{2} \times (0.621 + 0.621) = 0.373 \text{ m}^2$$

$$a2 = 1.300 \times \frac{1}{2} \times (0.621 + 0.640) = 0.820 \text{ m}^2$$

$$a3 = 1.300 \times \frac{1}{2} \times (0.640 + 0.660) = 0.845 \text{ m}^2$$

$$a4 = 0.600 \times \frac{1}{2} \times (0.660 + 0.660) = 0.396 \text{ m}^2$$

$$\text{控除 } a5 = (-) 3.200 \times 0.100 = -0.320 \text{ m}^2$$

$$\Sigma a = 2.114 \text{ m}^2$$

$$V = \frac{1}{2} \times \left(\frac{2.102 \text{ m}^2}{\text{正面面積}} + \frac{2.114 \text{ m}^2}{\text{背面面積}} \right) \times 0.500 = 1.05 \text{ m}^3$$

$$\Sigma v3 = 1.05 \text{ m}^3$$

d) 下流側桁隠し

$$V1 = 0.900 \times 0.420 \times \frac{1}{2} \times \left\{ \frac{1}{2} \times (0.500 + 0.527) + \frac{1}{2} \times (0.920 + 0.947) \right\} = 0.27 \text{ m}^3$$

$$V2 = 0.500 \times 0.420 \times \frac{1}{2} \times \left\{ \frac{1}{2} \times (1.145 + 1.148) + \frac{1}{2} \times (1.565 + 1.568) \right\} = 0.28 \text{ m}^3$$

$$\Sigma v4 = 0.55 \text{ m}^3$$

e) 上流側桁隠し

$$\begin{aligned}
 V1 &= 1/2 \times (0.670 + 0.651) \times 0.400 \times 1/2 \times (0.673 + 0.657) = 0.18 \text{ m}^3 \\
 V2 &= 0.430 \times 1/2 \times \{ 0.670 \times 1/2 \times (0.500 + 0.520) \\
 &\quad + 0.650 \times 1/2 \times (0.930 + 0.950) \} = 0.20 \text{ m}^3 \\
 V3 &= 0.500 \times 0.430 \times 1/2 \times \{ 1/2 \times (1.177 + 1.180) \\
 &\quad + 1/2 \times (1.607 + 1.610) \} = 0.30 \text{ m}^3 \\
 \text{控除 } V4 &= (-) 1/2 \times (0.670 + 0.651) \times 0.400 \times 0.100 = -0.03 \text{ m}^3 \\
 \text{" } V5 &= (-) 0.500 \times 0.430 \times 0.100 = -0.02 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma v5 &= 0.63 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma v4 \sim v5 &= 1.18 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

コンクリート集計 (m³)

	数量
底版	13.30
縦壁	21.04
パラペット	1.05
桁隠し	1.18
合計	36.57

2. 型枠 (一般型枠)

a) 底版

$$\begin{aligned}
 A &= (3.500 + 3.800) \times 1.000 \times 2 = 14.60 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma a1 &= 14.60 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

b) 縦壁

$$\begin{aligned}
 \text{正背面 } A1 &= 3.800 \times (3.936 + 3.963) = 30.02 \text{ m}^2 \\
 \text{妻面 } A2 &= 1.400 \times (3.016 + 3.013) = 8.44 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma a2 &= 38.46 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

c) パラペット

$$\begin{aligned}
 \text{正背面 } A1 &= \frac{2.102}{\text{正面面積aより}} + \frac{2.114}{\text{背面面積aより}} = 4.22 \text{ m}^2 \\
 \text{妻面 } A2 &= 0.500 \times 0.100 = 0.05 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma a3 &= 4.27 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

d) 下流側桁隠し

$$\begin{aligned}
 \text{外側 } A1 &= 0.900 \times 1/2 \times (0.500 + 0.527) \\
 &\quad + 0.500 \times 1/2 \times (1.145 + 1.148) = 1.04 \text{ m}^2 \\
 \text{" } A2 &= 1.400 \times 0.594 = 0.83 \text{ m}^2 \\
 \text{妻面 } A3 &= 0.420 \times \{ 0.618 + 1/2 \times (0.500 + 0.920) \} = 0.56 \text{ m}^2 \\
 \text{" } A4 &= 0.420 \times 1/2 \times (1.148 + 1.568) = 0.57 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma a4 &= 3.00 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

e) 上流側桁隠し

$$\begin{aligned}
 \text{外側 } A1 &= 0.670 \times 1/2 \times (1.173 + 1.177) \\
 &+ 0.500 \times 1/2 \times (1.177 + 1.180) - 1.170 \times 0.100 = 1.26 \text{ m}^2 \\
 \text{" } A2 &= 1/2 \times (1.170 + 1.150) \times 0.608 = 0.71 \text{ m}^2 \\
 \text{内側 } A3 &= 0.651 \times \{ 1/2 \times (0.673 + 0.657) - 0.100 \} = 0.37 \text{ m}^2 \\
 \text{妻面 } A4 &= 0.400 \times (0.673 - 0.100) + 0.030 \times (0.657 - 0.100) \\
 &+ 0.430 \times 1/2 \times (0.500 + 0.930) = 0.55 \text{ m}^2 \\
 \text{" } A5 &= 0.430 \times \{ 1/2 \times (1.180 + 1.610) - 0.100 \} = 0.56 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\Sigma a5 = 3.45 \text{ m}^2$$

$$\Sigma a4 \sim a5 = 6.45 \text{ m}^2$$

型枠集計 (m ²)	
	数量
底版	14.60
縦壁	38.46
パラペット	4.27
桁隠し	6.45
合計	63.78

3. 均しコンクリート (σ cK=18N/mm², t=10cm)

$$\begin{aligned}
 A &= 3.700 \times 4.000 = 14.80 \text{ m}^2 \\
 V &= 14.80 \times 0.100 = 1.48 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

4. 均しコンクリート型枠

$$A = (3.700 + 4.000) \times 0.100 \times 2 = 1.54 \text{ m}^2$$

5. 後打ちコンクリート

上部工にて計上済み

6. 鉄筋 (SD345, 一般構造物)

(kg)

径	本体	集計
D25		
D22		
D19		
D16	989	
D13	357	357
合計	1346	1346

7. 足場工 (手摺先行型枠組足場, H≤30m)

$$\begin{aligned}
 A &= (3.420 + 0.430 + 0.200 \\
 &+ 6.420 + 3.600 + 6.850) \times 4.600 = 96.2 \text{ 掛m}^2
 \end{aligned}$$

8. 支保工

a) 下流側桁隠し (パイプサポート, H<4.0m, 支保耐力40kN/m²以下)

$$\begin{aligned}
 V &= 1. \text{コンクリート d) 下流側桁隠し } \Sigma v4 \text{ より} &= 0.55 \text{ m}^3 \\
 \text{平均厚 } t &= \frac{0.55}{1.400 \times 0.420} &= 0.94 \text{ m} \\
 \text{支保耐力 } w &= 0.94 \times 24.5 &= 23.03 \text{ kN/m}^2 \\
 \text{平均設置高 } h &= \frac{1}{2} \times (3.436 + 3.016) &= 3.23 \text{ m} \\
 V &= 1.400 \times 0.420 \times \frac{1}{2} \times (3.436 + 3.016) &= 1.9 \text{ 空m}^3
 \end{aligned}$$

b) 上流側桁隠し (パイプサポート, H<4.0m, 支保耐力40kN/m²以下)

$$\begin{aligned}
 V &= 1. \text{コンクリート e) 上流側桁隠し } \Sigma v5 \text{ より} &= 0.63 \text{ m}^3 \\
 \text{平均厚 } t &= \frac{0.63}{\frac{1}{2} \times (1.170 + 1.150) \times 0.430} &= 1.26 \text{ m} \\
 \text{支保耐力 } w &= 1.26 \times 24.5 &= 30.87 \text{ kN/m}^2 \\
 \text{平均設置高 } h &= \frac{1}{2} \times (3.443 + 3.013) &= 3.23 \text{ m} \\
 V &= 0.430 \times \frac{1}{2} \times (1.170 \times 3.443 + 1.150 \times 3.013) &= 1.6 \text{ 空m}^3
 \end{aligned}$$

支保工集計 (空m ³)					
	平均設置高さ	支保耐力	下流側桁隠し	上流側桁隠し	合計
パイプサポート	H<4.0m	40kN/m ² 以下	1.9	1.6	3.5

9. アンカーボルト箱抜き (φ150)

$$\begin{aligned}
 l &= 0.490 \text{ m} \\
 n &= 4 \text{ 箇所} \\
 L &= 0.490 \times 4 &= 1.96 \text{ m}
 \end{aligned}$$

A 2 橋 台
(上部工施工)

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

a) 下流側桁隠し

$$\begin{aligned}
 V1 &= 0.400 \times 0.680 \times 1/2 \times (0.203 + 0.623) & = 0.11 \text{ m}^3 \\
 V2 &= 0.400 \times 0.220 \times 1/2 \times (0.623 + 0.618) & = 0.05 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma v1 & & = 0.16 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

コンクリート集計 (m³)

	数量
桁隠し	0.16
合計	0.16

2. 型 枠 (一般型枠)

a) 下流側桁隠し

$$\begin{aligned}
 A1 &= 0.680 \times 1/2 \times (0.203 + 0.623) & = 0.28 \text{ m}^2 \\
 A2 &= 0.220 \times 1/2 \times (0.623 + 0.618) & = 0.14 \text{ m}^2 \\
 \text{妻面 } A3 &= 0.400 \times 0.203 & = 0.08 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma a1 & & = 0.50 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

型枠集計 (m²)

	数量
桁隠し	0.50
合計	0.50

3. 目地材 (t=20mm)

$$\begin{aligned}
 A1 &= 0.680 \times 1/2 \times (0.203 + 0.623) & = 0.28 \text{ m}^2 \\
 A2 &= 0.220 \times 1/2 \times (0.623 + 0.618) & = 0.14 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma A & & = 0.42 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

4. 鉄筋 (SD345, 一般構造物)

(kg)

径	本 体	集 計
D25		2
D22		
D19		
D16		
D13	2	
合計	2	2

深見橋

土工 数量計算書

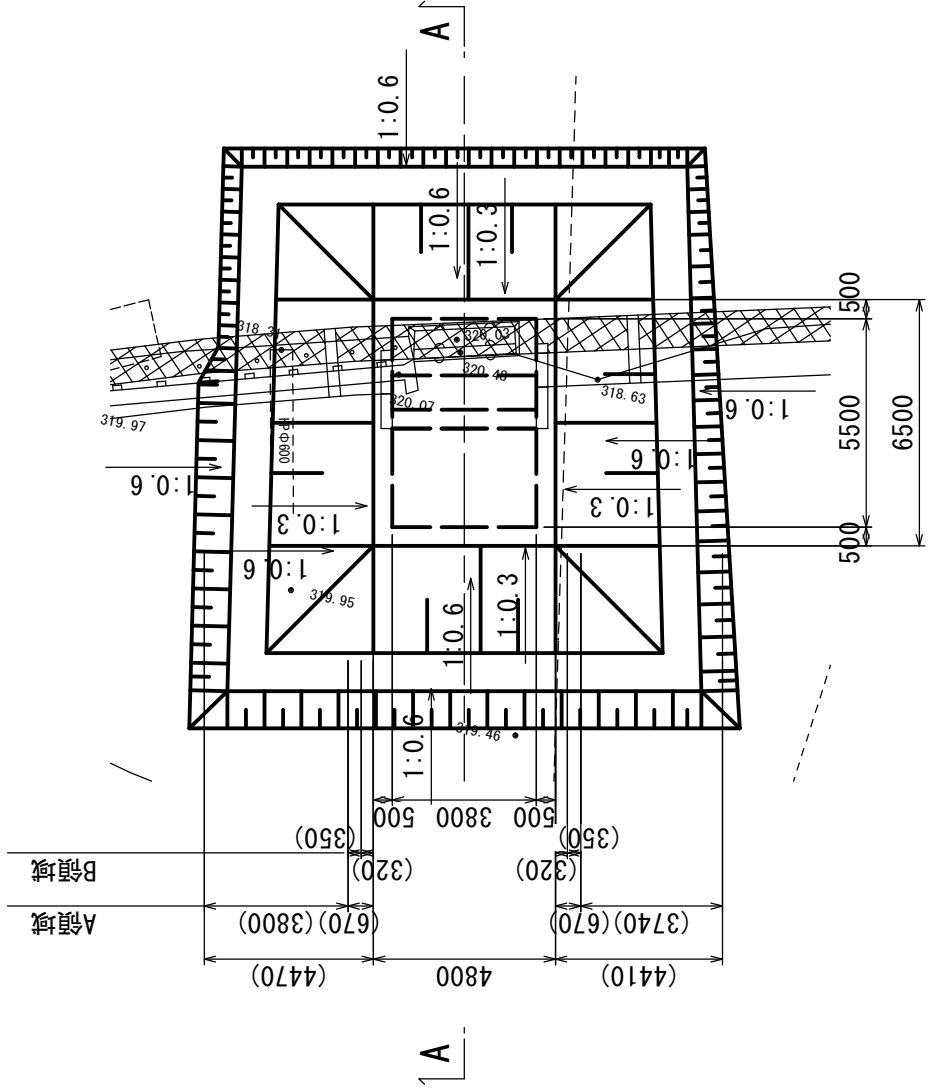
土工数量総括表

種別	規格			単位	A1橋台	A2橋台	左岸側護岸工	右岸側護岸工	合計
	オープン掘削部	A領域	土砂						
床掘り	B領域	土砂	553.4	m ³			63.0	19.9	636.3
		軟岩 I	26.0	m ³					26.0
		軟岩 I	37.8	m ³					37.8
	A領域	土砂	49.1	m ³					49.1
		土砂	191.2	m ³					191.2
	B領域	軟岩 I	1.7	m ³					1.7
		軟岩 II	8.7	m ³					8.7
		土砂	2.2	m ³					2.2
	C領域	軟岩 I	9.5	m ³					9.5
		軟岩 II	26.6	m ³					26.6
埋戻し	最大埋戻幅 4m以上	526.2	m ³					526.2	
	最大埋戻幅 1m以上4m未満	162.6	m ³				22.6	10.3	195.5
残土		43.1	m ³				37.9	8.5	180.4
基面整正		22.8	m ²				56.4	7.3	101.3

A1橋台 土工数量根拠図

(平面図)

注) ()内は、平均寸法を示す。

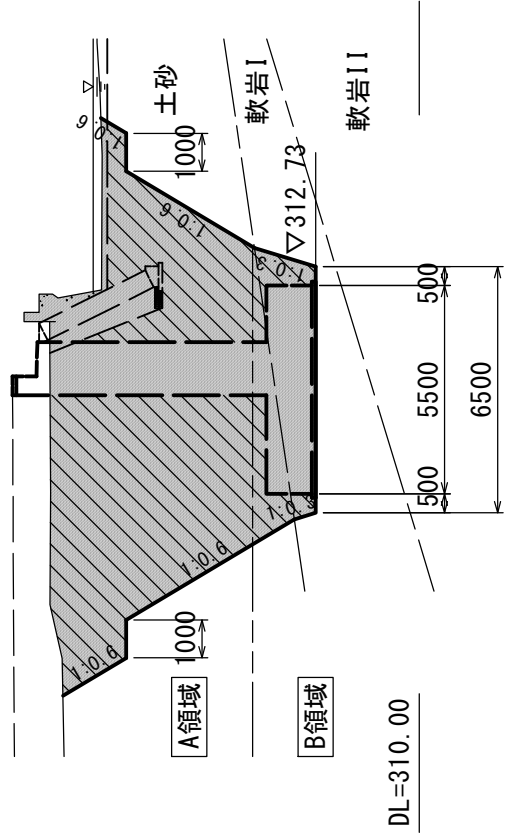


(断面図)
(A-A)

埋戻し (最大埋戻幅 4m以上)
 土 砂 A=48.08m²
 (A=63.15m²)

(A領域) 土 砂 A=55.84m²
 (B領域) 土 砂 A= 4.48m²
 軟岩 I A= 7.37m²

床掘り



A1橋台

1. 床掘り

a) オープン掘削部

① A領域, 土砂

$$\begin{aligned}
 V1 &= \frac{m^2}{55.84} \times (3.800 \times 1/2 + 1.170) & = & 171.4 \text{ m}^3 \\
 V2 &= \frac{m^2}{55.84} \times 3.800 & = & 212.2 \text{ m}^3 \\
 V3 &= \frac{m^2}{55.84} \times (3.740 \times 1/2 + 1.170) & = & 169.8 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V & & = & 553.4 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

② B領域, 土砂

$$\begin{aligned}
 V1 &= \frac{m^2}{4.48} \times (0.350 \times 1/2 + 0.820) & = & 4.5 \text{ m}^3 \\
 V2 &= \frac{m^2}{4.48} \times 3.800 & = & 17.0 \text{ m}^3 \\
 V3 &= \frac{m^2}{4.48} \times (0.350 \times 1/2 + 0.820) & = & 4.5 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V & & = & 26.0 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

③ B領域, 軟岩 I

$$\begin{aligned}
 V1 &= \frac{m^2}{7.37} \times (0.320 \times 1/2 + 0.500) & = & 4.9 \text{ m}^3 \\
 V2 &= \frac{m^2}{7.37} \times 3.800 & = & 28.0 \text{ m}^3 \\
 V3 &= \frac{m^2}{7.37} \times (0.320 \times 1/2 + 0.500) & = & 4.9 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V & & = & 37.8 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

2. 埋戻し (最大埋戻幅 4m以上, 土砂)

$$\begin{aligned}
 V1 &= \frac{m^2}{63.15} \times (4.470 \times 1/2 + 0.500) & = & 172.7 \text{ m}^3 \\
 V2 &= \frac{m^2}{48.08} \times 3.800 & = & 182.7 \text{ m}^3 \\
 V3 &= \frac{m^2}{63.15} \times (4.410 \times 1/2 + 0.500) & = & 170.8 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V & & = & 526.2 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

3. 残土

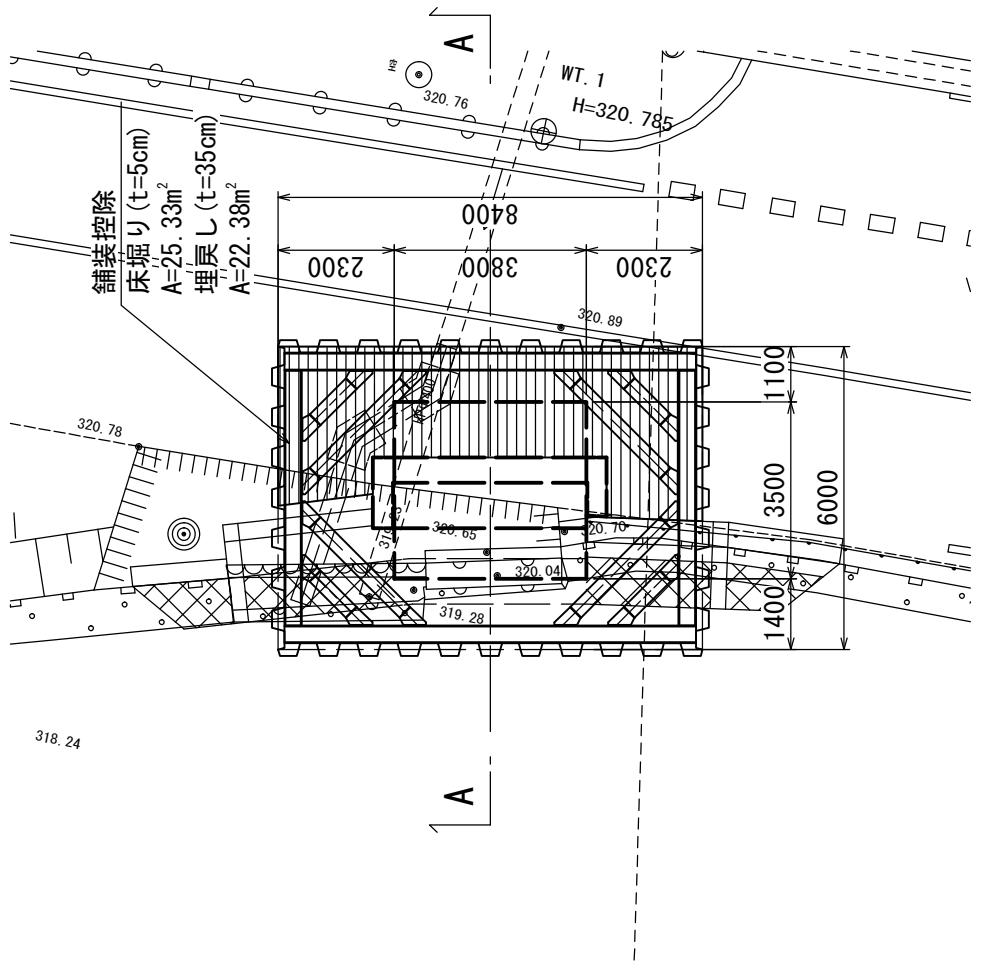
$$\begin{aligned}
 \text{軟岩 I } v1 &= \frac{m^3}{\text{埋戻し土量}} \frac{526.2}{\text{埋戻し土量}} - \frac{m^3}{\text{B領域軟岩 I 合計\Sより}} \frac{37.8}{\text{B領域軟岩 I 合計\Sより}} \times \frac{1.15}{\text{土量変化率}} & = & 482.7 \text{ m}^3 \\
 \text{土砂 } v2 &= \frac{m^3}{482.7} - \left(\frac{m^3}{\text{A領域土砂 合計\Sより}} \frac{553.4}{\text{A領域土砂 合計\Sより}} + \frac{m^3}{\text{B領域土砂 合計\Sより}} \frac{26.0}{\text{B領域土砂 合計\Sより}} \right) \times \frac{0.90}{\text{土量変化率}} & = & -38.8 \text{ m}^3 \\
 V &= \frac{m^3}{38.8} \times 1 / 0.90 & = & 43.1 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

4. 基面整正

$$A = 5.700 \times 4.000 = 22.8 \text{ m}^2$$

A2橋台 土工数量根拠図

(平面図)

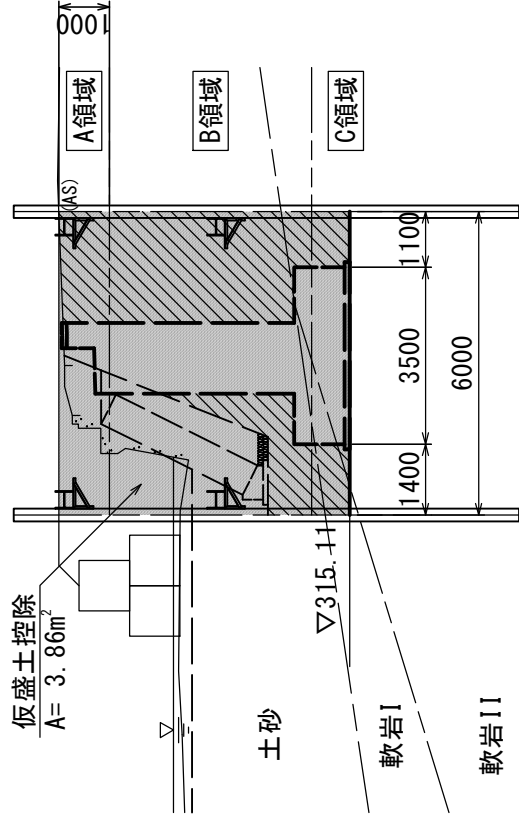


(断面図)
(A-A)

埋戻し (最大埋戻幅 1m以上4m未満)
土 砂 A=15.05m²
(A=24.59m²)

床掘り

- (A領域) 土 砂 A= 6.00m²
- (B領域) 土 砂 A=22.76m²
- 軟岩 I A= 0.20m²
- 軟岩 II A= 1.04m²
- (C領域) 土 砂 A= 0.26m²
- 軟岩 I A= 1.13m²
- 軟岩 II A= 3.17m²



DL=310.00

A2橋台

1. 床掘り

a) 切梁式土留掘削部

① A領域, 土砂

	V1=	6.00	×	8.400		=	50.4	m ³	
		m ²							
舗装控除	V2= (-)	25.33	×	0.050		=	-1.3	m ³	
		m ²							
						ΣV	=	49.1	m ³

② B領域, 土砂

	V=	22.76	×	8.400		=	191.2	m ³	
		m ²							
						ΣV	=	191.2	m ³

③ B領域, 軟岩 I

	V=	0.20	×	8.400		=	1.7	m ³	
		m ²							
						ΣV	=	1.7	m ³

④ B領域, 軟岩 II

	V=	1.04	×	8.400		=	8.7	m ³	
		m ²							
						ΣV	=	8.7	m ³

⑤ C領域, 土砂

	V=	0.26	×	8.400		=	2.2	m ³	
		m ²							
						ΣV	=	2.2	m ³

⑥ C領域, 軟岩 I

	V=	1.13	×	8.400		=	9.5	m ³	
		m ²							
						ΣV	=	9.5	m ³

⑦ C領域, 軟岩 II

	V=	3.17	×	8.400		=	26.6	m ³	
		m ²							
						ΣV	=	26.6	m ³

2. 埋戻し (最大埋戻幅 1m以上4m未満, 土砂)

		m^2							
V1=		24.59	×	2.300	=	56.6	m^3		
V2=		15.05	×	3.800	=	57.2	m^3		
V3=		24.59	×	2.300	=	56.6	m^3		
舗装控除 V4=	(-)	22.38	×	0.350	=	-7.8	m^3		
						ΣV	=	162.6	m^3

3. 残土

軟岩 II v1=	$\frac{\text{m}^3}{\text{埋戻し土量}}$	162.6	-	$(\frac{\text{m}^3}{\text{切梁式B領域軟岩II合計\Sより}} 8.7 + \frac{\text{m}^3}{\text{切梁式C領域軟岩II合計\Sより}} 26.6)$	×	$\frac{1.20}{\text{土量変化率}}$	=	120.2	m^3		
軟岩 I v2=	$\frac{\text{m}^3}{\text{埋戻し土量}}$	120.2	-	$(\frac{\text{m}^3}{\text{切梁式B領域軟岩I合計\Sより}} 1.7 + \frac{\text{m}^3}{\text{切梁式C領域軟岩I合計\Sより}} 9.5)$	×	$\frac{1.15}{\text{土量変化率}}$	=	107.3	m^3		
土砂 v3=	$\frac{\text{m}^3}{\text{埋戻し土量}}$	107.3	-	$(\frac{\text{m}^3}{\text{切梁式A領域土砂合計\Sより}} 49.1 + \frac{\text{m}^3}{\text{切梁式B領域土砂合計\Sより}} 191.2 + \frac{\text{m}^3}{\text{切梁式C領域土砂合計\Sより}} 2.2)$	-	$\frac{\text{m}^2}{3.86} \times 8.400$	×	$\frac{0.90}{\text{土量変化率}}$	=	-81.8	m^3
V=	$\frac{\text{m}^3}{\text{埋戻し土量}}$	81.8	×	1	/	0.90	=	90.9	m^3		

4. 基面整正

A=		3.700	×	4.000	=	14.8	m^2
----	--	-------	---	-------	---	------	--------------

図面番号	27 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 河川横断面(その1)	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			

工事番号 第5496号

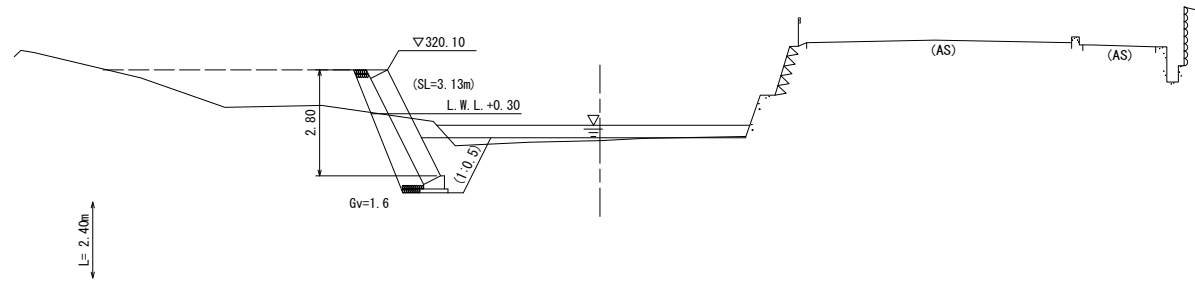


盛土= 0.0
掘削= 0.0
盛土法面整形= 0.0
床掘(土砂)= 4.0
埋戻(護岸部)= 1.6
基面整正= 3.5

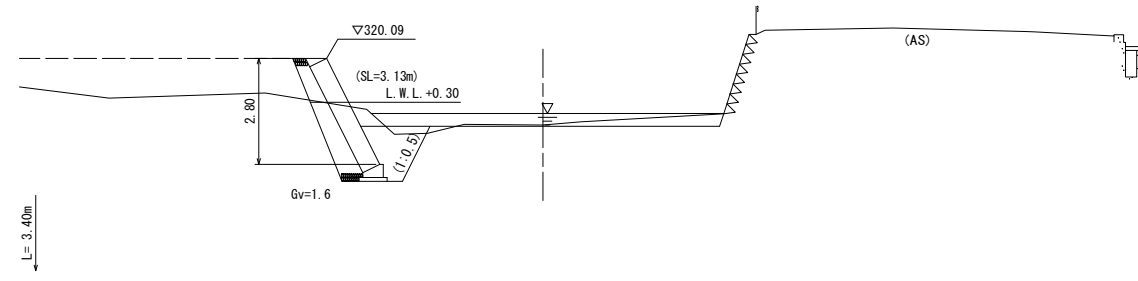
D.L.=315.000

深見橋 河川横断面図(その1) S=1:100

No. 0+12.40



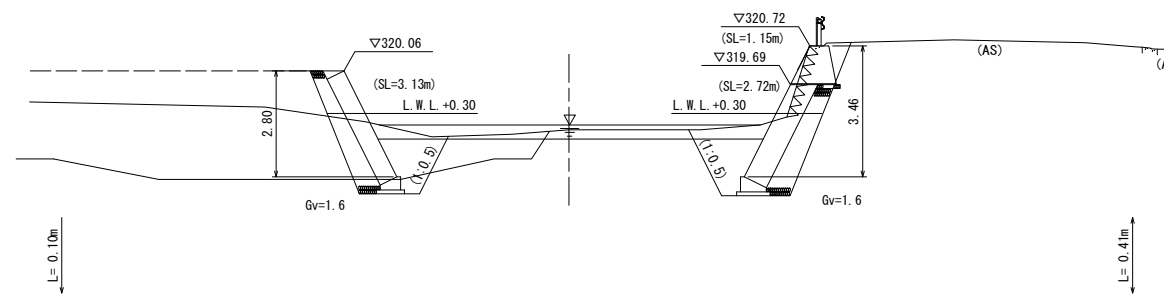
No. 0+10.00



盛土= 0.0
掘削= 0.0
盛土法面整形= 0.0
床掘(土砂)= 3.9
埋戻(護岸部)= 1.6
基面整正= 3.5

D.L.=315.000

No. 0+ 4.60

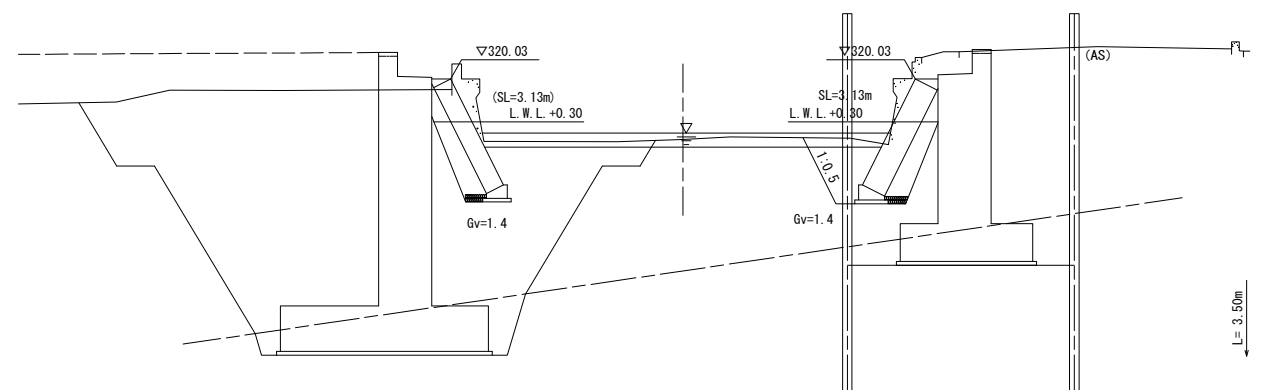


盛土= 0.0
掘削= 0.0
盛土法面整形= 0.0
床掘(土砂)= 0.7
埋戻(護岸部)= 0.3
基面整正= 1.6

D.L.=315.000

盛土= 0.0
掘削= 0.0
盛土法面整形= 0.0
床掘(土砂)= 6.9
埋戻(護岸部)= 1.6
基面整正= 4.6

No. 0+0.00



盛土= 0.0
掘削= 0.0
盛土法面整形= 0.0
床掘(土砂)= 1.3
埋戻(護岸部)= 1.0
基面整正= 0.0

D.L.=315.000

図面番号	28 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 河川横断図(その2)	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			

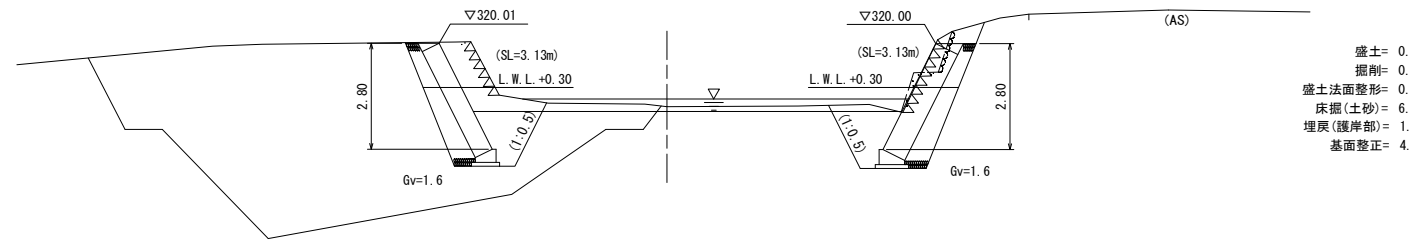
工事番号 第5496号



深見橋 河川横断図(その2) S=1:100

No. 0- 4.60

L= 1.10m

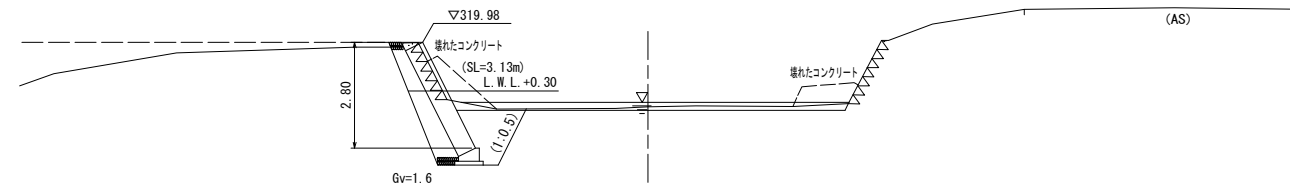


盛土= 0.0
 掘削= 0.0
 盛土法面整形= 0.0
 床掘(土砂)= 6.3
 埋戻(護岸部)= 1.7
 基面整正= 4.9

D.L.=315.000

No. 0-10.0

L= 2.25m
L= 2.68m

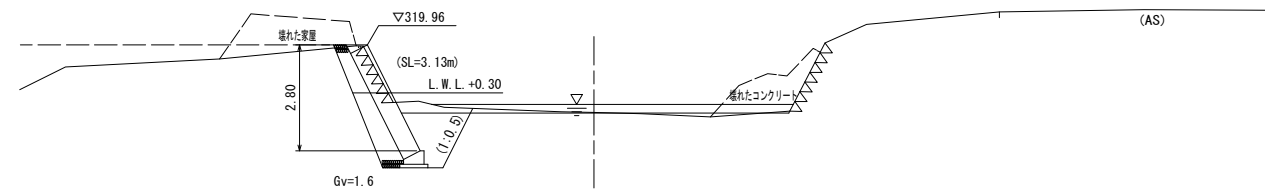


盛土= 0.0
 掘削= 0.0
 盛土法面整形= 0.0
 床掘(土砂)= 5.0
 埋戻(護岸部)= 1.6
 基面整正= 4.6

D.L.=315.000

No. 0-12.50

L= 2.50m



盛土= 0.0
 掘削= 0.0
 盛土法面整形= 0.0
 床掘(土砂)= 5.3
 埋戻(護岸部)= 1.6
 基面整正= 4.6

D.L.=315.000

左岸側 護岸工土工

1. 床掘り

a) オープン掘削部

① A領域, 土砂

V1=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	$\frac{\text{m}^2}{4.00}$	$+$	$\frac{\text{m}^2}{3.90}$	$)$	\times	2.400		$=$		9.5	m^3	
V2=			\times		3.400				\times			$=$		13.3	m^3	
橋台影響範囲 V3=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	$\frac{\text{m}^2}{3.90}$	$+$	$\frac{\text{m}^2}{4.20}$	$)$	\times	1.990		$=$		8.1	m^3	
" V4=		$\frac{1}{2}$	\times		$\frac{\text{m}^2}{4.20}$				\times	0.100		$=$		0.2	m^3	
" V5=		$\frac{1}{2}$	\times		$\frac{\text{m}^2}{5.00}$				\times	2.250		$=$		5.6	m^3	
V6=			\times		5.00				\times	2.680		$=$		13.4	m^3	
V7=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	$\frac{\text{m}^2}{5.00}$	$+$	$\frac{\text{m}^2}{5.30}$	$)$	\times	2.500		$=$		12.9	m^3	
<hr/>													ΣV	$=$	63.0	m^3

2. 埋戻し (土砂)

a) 最大埋戻幅 1m以上4m未満

V1=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	$\frac{\text{m}^2}{1.60}$	$+$	$\frac{\text{m}^2}{1.60}$	$)$	\times	2.400		$=$		3.8	m^3	
V2=			\times		3.400				\times			$=$		5.4	m^3	
橋台影響範囲 V3=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	$\frac{\text{m}^2}{1.60}$	$+$	$\frac{\text{m}^2}{1.60}$	$)$	\times	1.990		$=$		3.2	m^3	
" V4=		$\frac{1}{2}$	\times		$\frac{\text{m}^2}{1.60}$				\times	0.100		$=$		0.1	m^3	
" V5=		$\frac{1}{2}$	\times		$\frac{\text{m}^2}{1.60}$				\times	2.250		$=$		1.8	m^3	
V6=			\times		1.60				\times	2.680		$=$		4.3	m^3	
V7=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	$\frac{\text{m}^2}{1.60}$	$+$	$\frac{\text{m}^2}{1.60}$	$)$	\times	2.500		$=$		4.0	m^3	
<hr/>													ΣV	$=$	22.6	m^3

3. 残土

$$V = \frac{\text{m}^3}{\text{床掘り土量}} \frac{63.0}{63.0} - \frac{\text{m}^3}{\text{埋戻し土量}} \frac{22.6}{22.6} \times 1 / 0.90 = 37.9 \text{ m}^3$$

4. 基面整正

A1=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	3.500	$+$	3.500	$)$	\times	2.400		$=$		8.4	m^2	
A2=			\times		3.500				\times	3.400		$=$		11.9	m^2	
A3=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	3.500	$+$	3.400	$)$	\times	1.990		$=$		6.9	m^2	
A4=		$\frac{1}{2}$	\times		3.400				\times	0.100		$=$		0.2	m^2	
A5=		$\frac{1}{2}$	\times		4.600				\times	2.250		$=$		5.2	m^2	
A6=			\times		4.600				\times	2.680		$=$		12.3	m^2	
A7=		$\frac{1}{2}$	\times	$($	4.600	$+$	4.600	$)$	\times	2.500		$=$		11.5	m^2	
<hr/>													ΣA	$=$	56.4	m^2

右岸側 護岸工土工

1. 床掘り

a) オープン掘削部

① A領域, 土砂

	V1=	7.00	×	0.410		=	2.9	m ³
		m ²						
橋台影響範囲	V2=	1.30	×	4.200		=	5.5	m ³
		m ²						
"	V3=	1.30	×	3.500		=	4.6	m ³
		m ²						
	V4=	6.30	×	1.100		=	6.9	m ³
		m ²						
						<hr style="border: 1px solid black;"/>	ΣV	= 19.9 m ³

2. 埋戻し (土砂)

a) 最大埋戻幅 1m以上4m未満

	V1=	1.60	×	0.410		=	0.7	m ³
		m ²						
橋台影響範囲	V2=	1.00	×	4.200		=	4.2	m ³
		m ²						
"	V3=	1.00	×	3.500		=	3.5	m ³
		m ²						
	V4=	1.70	×	1.100		=	1.9	m ³
		m ²						
						<hr style="border: 1px solid black;"/>	ΣV	= 10.3 m ³

3. 残土

$$V = \frac{19.9 \text{ m}^3}{\text{床掘り土量}} - \frac{10.3 \text{ m}^3}{\text{埋戻し土量}} \times 1 / 0.90 = 8.5 \text{ m}^3$$

4. 基面整正

	A1=	4.600	×	0.410		=	1.9	m ²
		4.900	×	1.100		=	5.4	m ²
						<hr style="border: 1px solid black;"/>	ΣA	= 7.3 m ²

深見橋

土留工 数量計算書

土留工 数量総括表

種 別		規 格		単 位	A2橋台	備 考
土留壁	鋼矢板	Ⅲ型 (SY295)	L=10.000m	m	28.8	引抜き
				本	72	
				kg	43200	
仮設材	主部材	SS400	H-350×350×12×19	kg	7920	
			H-300×300×10×15	kg	2800	
	副部材(A)	主部材×0.22		kg	2358	
	副部材(B)	主部材×0.04		kg	429	
	合 計			kg	13507	
	運搬質量			kg	13078	
圧入延長	鋼矢板 Ⅲ型	最大N値 300	m/枚	9.0	硬質地盤クリア工法	
			m	648.0		
引抜き延長	鋼矢板 Ⅲ型		m/枚	9.0	油圧圧入機	
			m	648.0		

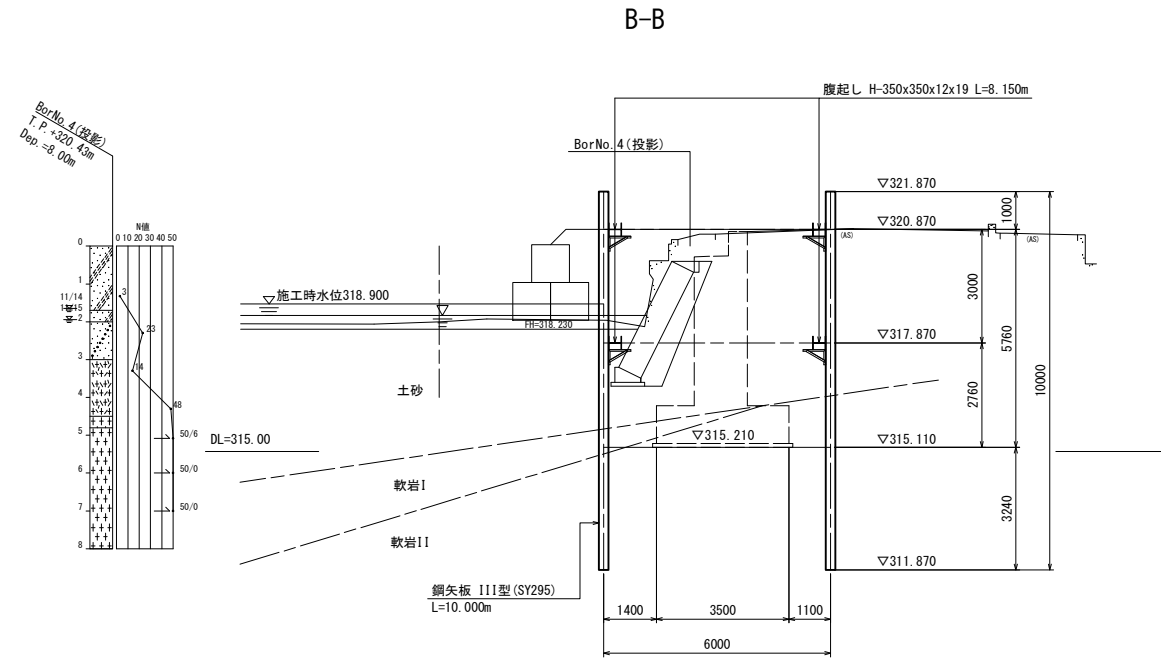
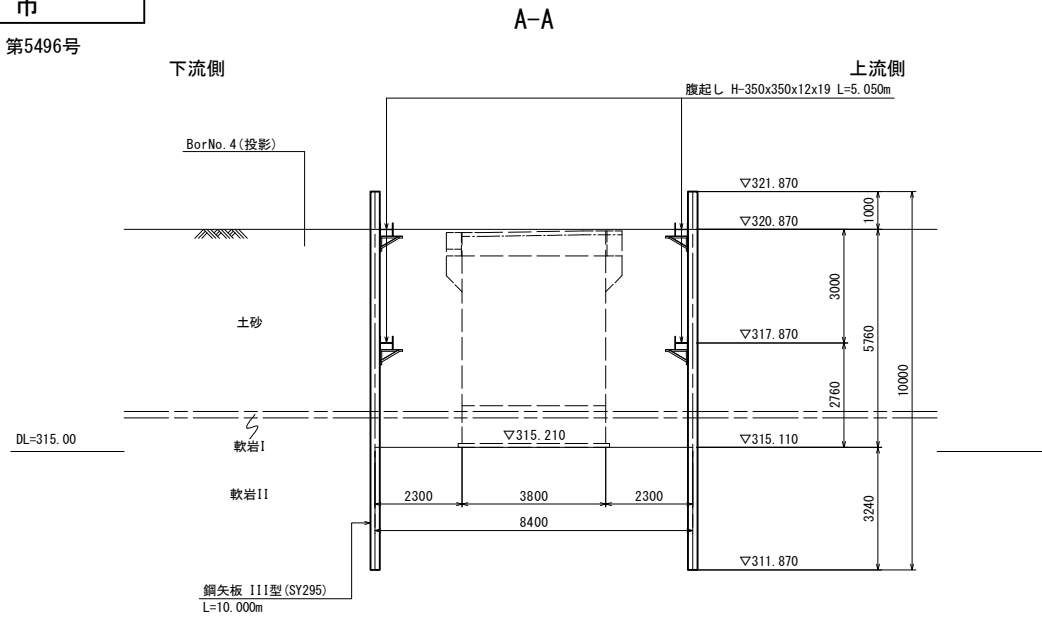
図面番号	23 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	A2橋台土留工詳細図	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			

A2橋台 土留工詳細図

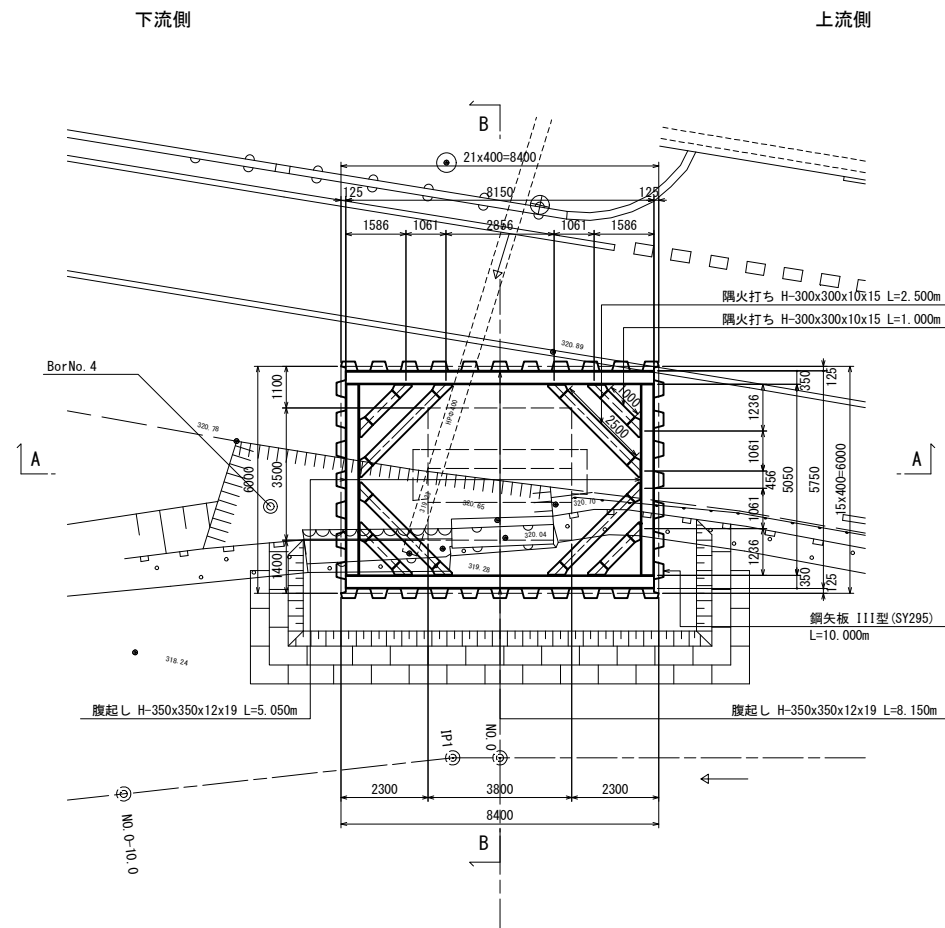
S=1:100

- 注1) 特記無き部材は全てSS400とする。
 注2) 鋼矢板打設は硬質クリア工法とする。
 注3) 硬質クリア工法を想定しているため、つかみ代1.0m程度確保している。

工事番号 第5496号



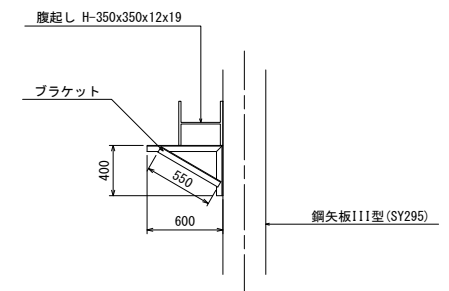
平面図



鋼材質量表

種別	寸法	材質	長さ	本数	単位質量	質量	備考
鋼矢板	111型	SY295	10000	72	60.0	43200	引抜き
腹起し	H - 350 x 350 x 12 x 19	SS400	8150	4	150.0	4890	加工材
腹起し	H - 350 x 350 x 12 x 19	SS400	5050	4	150.0	3030	加工材
隅火打ち	H - 300 x 300 x 10 x 15	SS400	2500	8	100.0	2000	加工材
隅火打ち	H - 300 x 300 x 10 x 15	SS400	1000	8	100.0	800	加工材
合計							53920 kg
鋼矢板	111型	(SY295)	L=10.000m			43200 kg	
主部材	H - 350 x 350 x 12 x 19	(SS400) (加工材)				7920 kg	
	H - 300 x 300 x 10 x 15	(SS400) (加工材)				2800 kg	
小計						10720 kg	
副部材(A)	主部材 x 0.22					2358 kg	
副部材(B)	主部材 x 0.04					429 kg	
小計						2787 kg	
合計						13507 kg	
運搬質量 (主部材+副部材(A))						13078 kg	

ブラケット詳細図 S=1:30



A2橋台

1. 鋼材質量

施工延長 $L = (8.400 + 6.000) \times 2 = 28.800 \text{ m}$

種別	寸法	材質	長さ	本数	単位質量	質量	備考
鋼矢板	Ⅲ型	SY295	10000	72	60.0	43200	引抜き
腹起し	H - 350 × 350 × 12 × 19	SS400	8150	4	150.0	4890	加工材
腹起し	H - 350 × 350 × 12 × 19	SS400	5050	4	150.0	3030	加工材
隅火打ち	H - 300 × 300 × 10 × 15	SS400	2500	8	100.0	2000	加工材
隅火打ち	H - 300 × 300 × 10 × 15	SS400	1000	8	100.0	800	加工材
合計						53920 kg	
鋼矢板	Ⅲ型	(SY295)	L=10.000m			43200 kg	
主部材	H - 350 × 350 × 12 × 19	(SS400)	(加工材)			7920 kg	
	H - 300 × 300 × 10 × 15	(SS400)	(加工材)			2800 kg	
小計						10720 kg	
副部材(A)	主部材	×	0.22			2358 kg	
副部材(B)	主部材	×	0.04			429 kg	
小計						2787 kg	
合計						13507 kg	
運搬質量(主部材+副部材(A))						13078 kg	

2. 圧入延長 (最大N値 300) <硬質地盤クリア工法>

a) 鋼矢板 III型

(1枚当たり)

$$L = 10.000 - 1.000 = 9.00 \text{ m/枚}$$

(圧入総延長)

$$L = \begin{matrix} \text{m/枚} \\ 9.000 \end{matrix} \times 72 = 648.00 \text{ m}$$

3. 引抜き長 <油圧圧入機>

a) 鋼矢板 III型

(1枚当たり)

$$L = 10.000 - 1.000 = 9.00 \text{ m/枚}$$

(引抜き総延長)

$$L = \begin{matrix} \text{m/枚} \\ 9.000 \end{matrix} \times 72 = 648.00 \text{ m}$$

深見橋

付帯工 数量計算書

付帯工 数量総括表

項 目		規 格	単 位	右岸側	左岸側	合計
コンクリートブロック (控え長 50cm)	コンクリートブロック積	壁体質量0.81t/m ² 以上	m ²		73.6	73.6
	中詰材	割ぐり石(50~150mm)	m ³		19.5	19.5
	裏込砕石	RC-40	m ³		37.6	37.6
	吸出防止材		m ²		73.6	73.6
コンクリートブロック (控え長 65cm)	コンクリートブロック積	壁体質量1.15t/m ² 以上	m ²	28.3		28.3
	中詰材	割ぐり石(50~150mm)	m ³	10.3		10.3
	裏込砕石	RC-40	m ³	15.3		15.3
	吸出防止材		m ²	28.3		28.3
基礎コンクリート	1号ブロック基礎コンクリート		m	9.3		9.3
	2号ブロック基礎コンクリート		m		23.5	23.5
天端コンクリート	1号天端コンクリート		m	6.8		6.8
	2号天端コンクリート		m		23.5	23.5
ガードレール基礎			m	4.7		4.7
ガードレール	Gr-C-2B		m	4.7		4.7
支柱箱抜き	φ 180		m	1.6		1.6
ガードレール補強筋		SD295A,D13	kg	11.4		11.4
小口止工	1号	B=0.300,H=3.300	箇所	1		1
	2号	B=0.300,H=2.940	箇所	1		1
	3号	B=0.300,H=1.250	箇所		1	1
	4号	B=0.300,H=1.200	箇所		1	1
間切工		B=0.300,H=3.250	箇所		2	2
すりつけ工		コンクリートブロック積み	m ²	8.0		8.0
舗装工	表層	t=5cm,再生密粒度As(20)	m ²	30.4		30.4
	基層	t=5cm,再生粗粒度As(20)	m ²	30.4		30.4
	上層路盤	t=10cm,粒度調整砕石(M-30)	m ²	30.4		30.4
	下層路盤	t=15cm,再生砕石(再生クラッシャーラン, RC-40)	m ²	30.4		30.4
水路工	1号水路工	P2-RC-D400	m	4.1		4.1
	2号水路工	P3-D400	m	2.0		2.0
区画線		実線,W=15cm,供用区間,黄色	m	4.8		4.8
盛土			m ³	2.6		2.6
盛土法面整形			m ²	7.8		7.8
芝張工			m ²	7.8		7.8

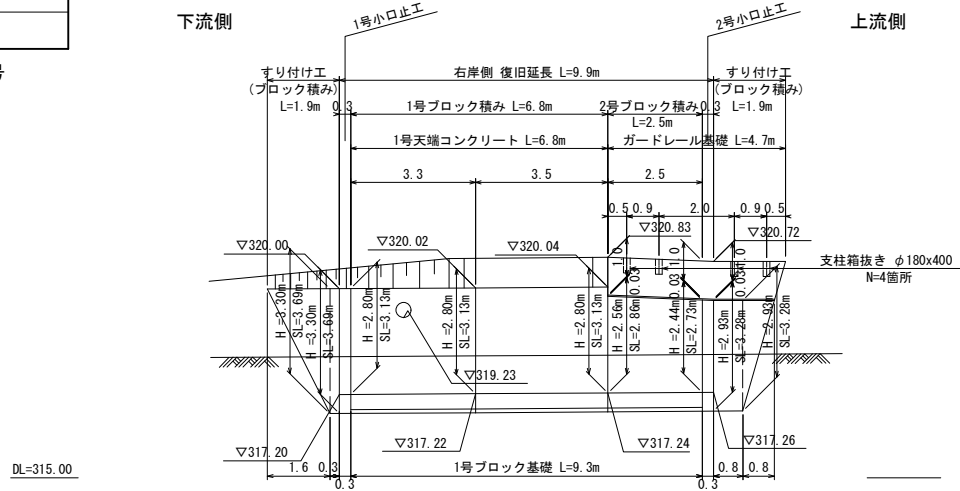
図面番号	24 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋右岸側付帯工詳細図(その1)		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			
工事番号 第5496号			



深見橋 右岸側付帯工詳細図(その1) S=1:100

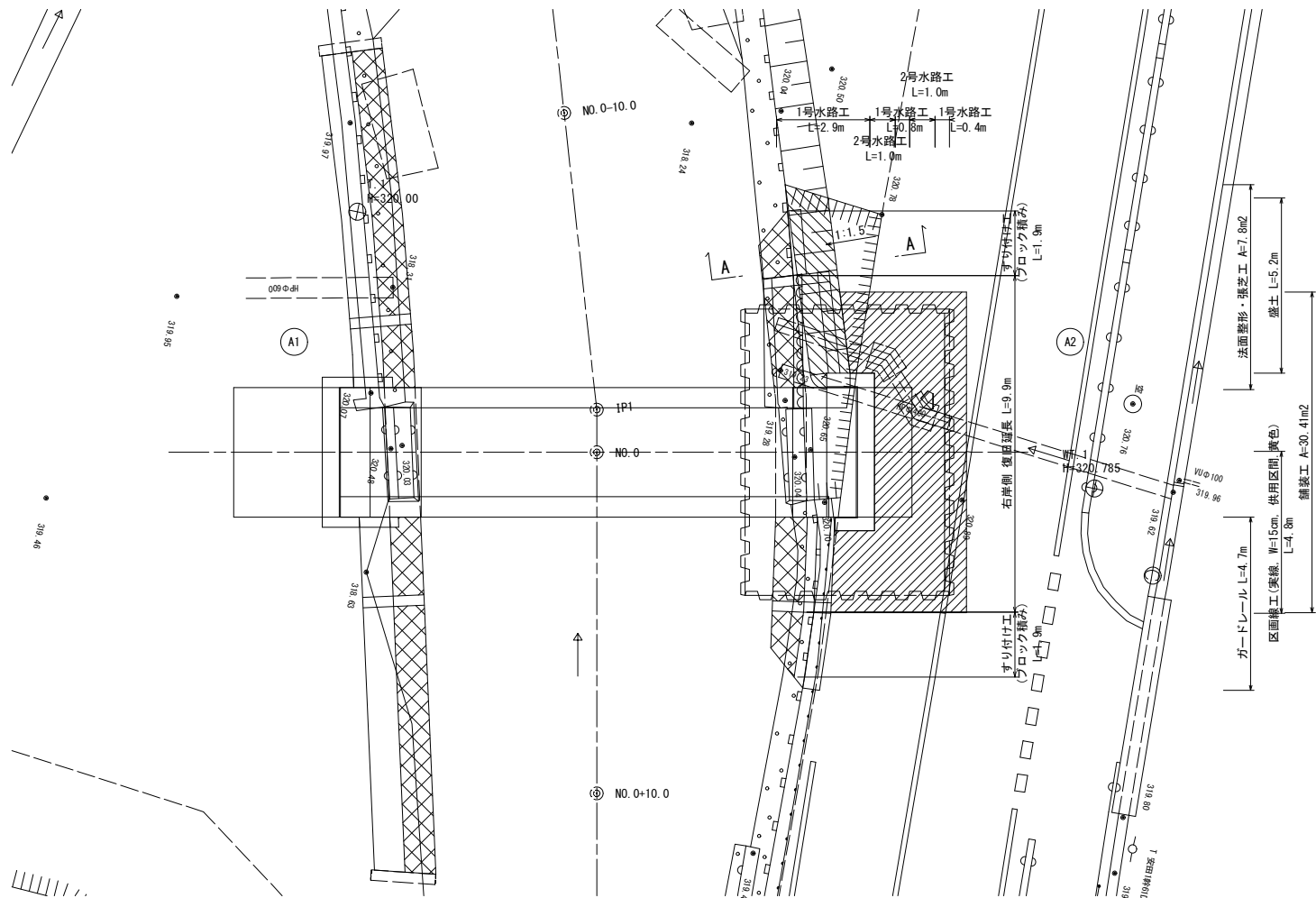
注1) 現地状況を確認し、適時対応して施工すること。
注2) 護岸端部は現況に擦りつくように調整して施工すること。

右岸側展開図 S=1:100

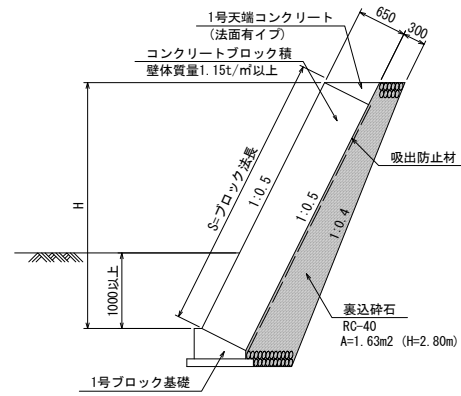


DL=315.00

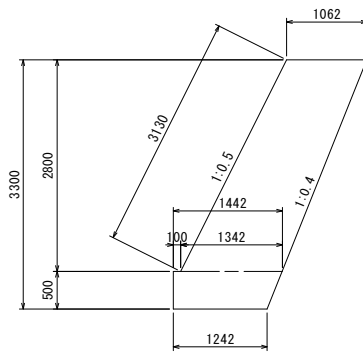
平面図 S=1:100



1号コンクリートブロック積み S=1:50

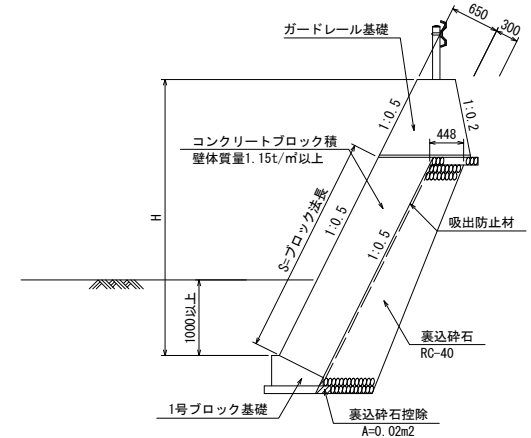


1号小口止工 S=1:50



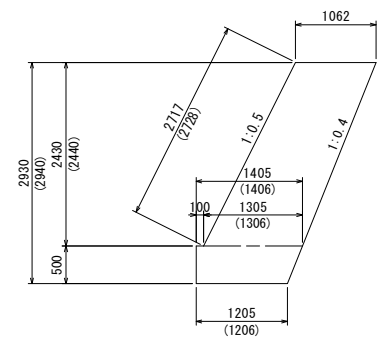
名称	規格	算式	1箇所当り 数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$\{1/2x(1.062+1.342)x2.800+1/2x(1.442+1.242)x0.500\}x0.300$	1.211 m ³
型枠	小型構造物	$\{1/2x(1.062+1.342)x2.800+1/2x(1.442+1.242)x0.500\}x2+0.500x0.300$	8.223 m ²
化粧型枠	小型構造物	$3.130x0.300$	0.939 m ²

2号コンクリートブロック積み S=1:50



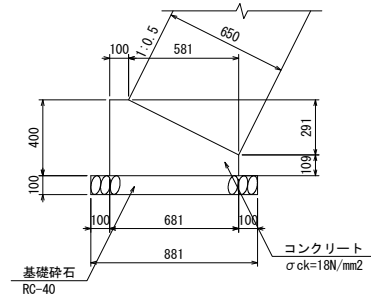
2号小口止工 S=1:50

注) ()内は、下流側を示す。



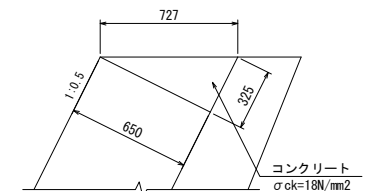
名称	規格	算式	1箇所当り 数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2x\{1/2x(1.062+1.305)x2.430+1/2x(1.405+1.205)x0.500+1/2x(1.062+1.306)x2.440+1/2x(1.406+1.206)x0.500\}x0.300$	1.061 m ³
型枠	小型構造物	$1/2x\{1.062+1.305\}x2.430+1/2x(1.405+1.205)x0.500+1/2x(1.062+1.306)x2.440+1/2x(1.406+1.206)x0.500+0.500x0.300$	7.220 m ²
化粧型枠	小型構造物	$1/2x(2.717+2.728)x0.300$	0.817 m ²

1号ブロック基礎 (1:0.5, 控え650) S=1:20



名称	算式	10m当り 数量
コンクリート	$(0.681x0.400-1/2x0.581x0.291)x10.000$	1.879 m ³
型枠	$(0.400+0.109)x10.000$	5.090 m ²
基礎砕石	$0.881x10.000$	8.810 m ²

1号天端コンクリート (法面有リタイプ) S=1:20



名称	算式	10m当り 数量
コンクリート	$1/2x0.650x0.325x10.00$	1.056 m ³

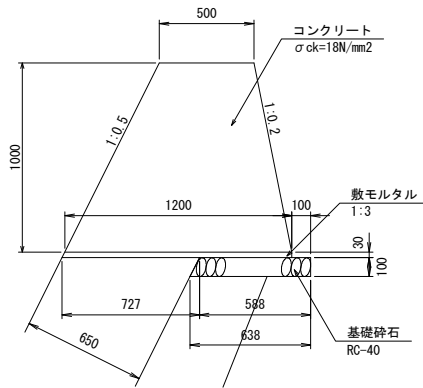
図面番号	25 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋右岸側付帯工詳細図(その2) 番号 /		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			

工事番号 第5496号



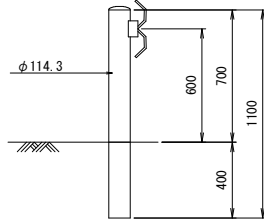
深見橋 右岸側付帯工詳細図(その2) S=1:20

ガードレール基礎 S=1:20

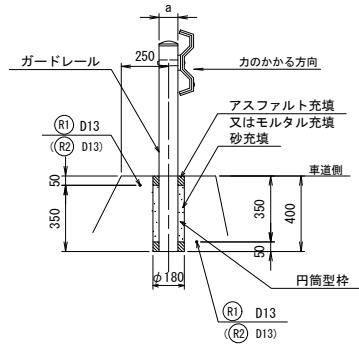


名称	規格	数量
コンクリート	σck=18N/mm²	8.50 m³
型枠		21.38 m²
敷モルタル	1:3	0.36 m³
基礎砕石	RC-40	6.13 m²

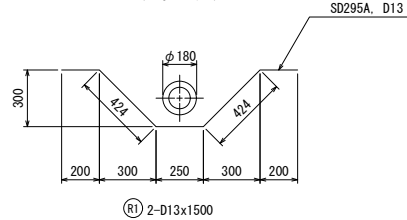
ガードレール (Gr-C-2B) S=1:20



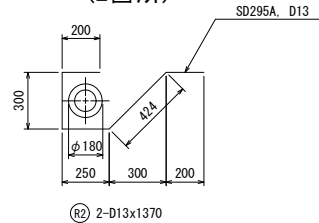
ガードレール補強筋 (Gr-C-2B) S=1:20



標準部 (2箇所)



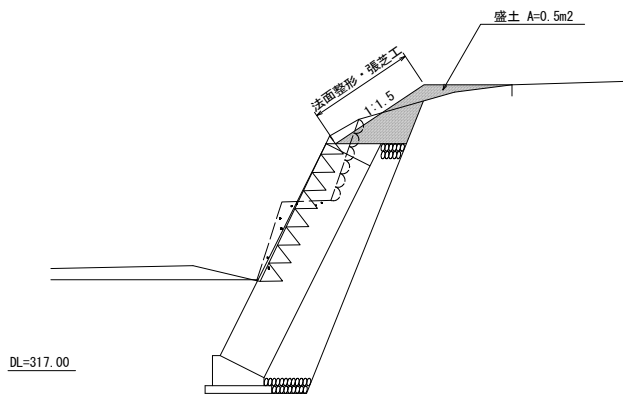
端部 (2箇所)



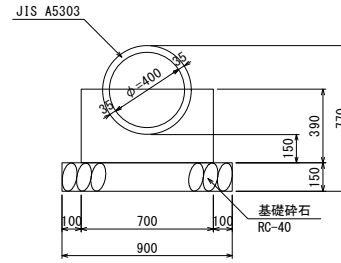
鉄筋質量表(SD295A)

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
R ₁	D13	1500	2	0.995	1.493	5.972	~
R ₂	"	1370	4	"	1.363	5.452	~
						11.424	
合計 D13						11.424 kg	
総質量						11.424 kg	

(A-A) S=1:50

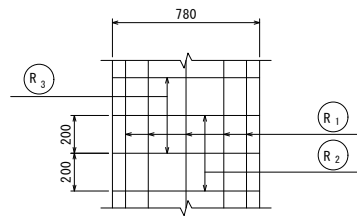


1号水路工 (P2-RC-D400) S=1:20

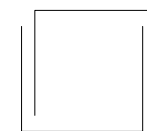


種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm²	m³	1.839
型枠	小型構造物	m²	7.800
基礎砕石	RC-40	m²	9.000
管渠	ヒューム管D400	本	4.1

2号水路工 (P3-D400) S=1:20



鉄筋組立図 (D400以上)



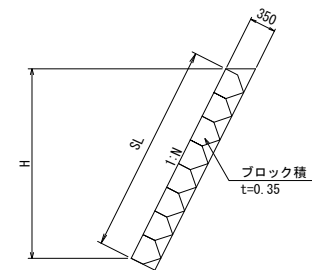
鉄筋質量表 (SD345)

種別	径	長さ	本数	単位質量	一本当り質量	質量	摘要
R ₁	D13	1000	10	0.995	0.995	9.950	~
R ₂	"	640	5	"	0.637	3.185	~
R ₃	"	1750	5	"	1.741	8.705	□
						21.840	
合計 D13						21.840 kg	
総質量						21.840 kg	

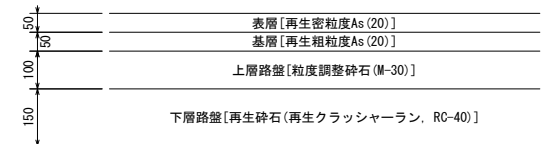
数量表 10m当り

種別	規格	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm²	m³	4.349
型枠	小型構造物	m²	15.600
基礎砕石	RC-40	m²	9.800
管渠	ヒューム管D400	本	4.1

すりつけ工 (ブロック積) S=1:50



舗装構成 S=1:10



右岸側 (A2橋台)

1. コンクリートブロック

a) コンクリートブロック積 (控え長65cm, 壁体質量1.15t/m²以上)

$$\begin{aligned}
 1号 A1 &= 3.300 \times 3.130 & = & 10.33 \text{ m}^2 \\
 2号 A2 &= 3.500 \times 3.130 & = & 10.96 \text{ m}^2 \\
 2号 A3 &= 2.500 \times \frac{1}{2} \times (2.860 + 2.730) & = & 6.99 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma A &= & = & 28.28 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

b) 中詰材 (割ぐり石(50~150mm))

$$\begin{aligned}
 V &= \frac{28.28 \text{ m}^2}{\text{ブロック積みより}} \times 0.363 \text{ m}^3/\text{m}^2 & = & 10.27 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

c) 裏込碎石 (RC-40)

$$\begin{aligned}
 1号 V1 &= 3.300 \times 1.63 \text{ m}^2 & = & 5.38 \text{ m}^3 \\
 2号 V2 &= 3.500 \times 1.63 \text{ m}^2 & = & 5.71 \text{ m}^3 \\
 2号 V3 &= 2.500 \times \left\{ \frac{1}{2} \times \left[\frac{1}{2} \times (0.448 + 0.744) \times (2.560 - 0.100) + 0.400 \right] + \frac{1}{2} \times (0.448 + 0.732) \times (2.440 - 0.100) + 0.400 \right\} - 0.02 \text{ m}^2 & = & 4.25 \text{ m}^3 \\
 \hline
 \Sigma V &= & = & 15.34 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

d) 吸出防止材

$$A = \text{a) コンクリートブロック積 } \Sigma A \text{ より} = 28.28 \text{ m}^2$$

2. 基礎コンクリート (1号ブロック基礎コンクリート)

$$L = 9.300 = 9.30 \text{ m}$$

3. 天端コンクリート (1号天端コンクリート)

$$L = 6.800 = 6.80 \text{ m}$$

4. ガードレール基礎

$$L = 4.700 = 4.70 \text{ m}$$

5. ガードレール (Gr-C-2B)

$$L = 4.700 = 4.70 \text{ m}$$

6. 支柱箱抜き (φ180)

$$L = 0.400 \times 4 = 1.60 \text{ m}$$

7. ガードレール補強筋 (SD295A, D13)

$$W = \frac{11.424}{\text{鉄筋材料表より}} \text{ kg} = 11.4 \text{ kg}$$

8. 小口止工

a) 1号 (B=0.300,H=3.300)

$$N = 1 \text{ 箇所}$$

b) 2号 (B=0.300,H=2.940)

$$N = 1 \text{ 箇所}$$

9. すりつけ工 (コンクリートブロック積み)

$$\begin{aligned} A1 &= \frac{1}{2} \times 1.600 \times 3.690 + 0.300 \times 3.690 = 4.06 \text{ m}^2 \\ A2 &= 0.800 \times 3.280 + \frac{1}{2} \times 0.800 \times 3.280 = 3.94 \text{ m}^2 \\ \hline \Sigma A &= 8.00 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

10. 舗装工

a) 表層 (t=5cm,再生密粒度As(20))

$$A = 30.41 \text{ m}^2$$

b) 基層 (t=5cm,再生粗粒度As(20))

$$A = 30.41 \text{ m}^2$$

c) 上層路盤 (t=10cm,粒度調整碎石(M-30))

$$A = 30.41 \text{ m}^2$$

d) 下層路盤 (t=15cm,再生碎石(再生クラッシャーラン, RC-40))

$$A = 30.41 \text{ m}^2$$

11. 水路工

a) 1号水路工 (P2-RC-D400)

$$L = 2.900 + 0.800 + 0.400 = 4.10 \text{ m}$$

b) 2号水路工 (P3-D400)

$$L = 1.000 + 1.000 = 2.00 \text{ m}$$

12. 区画線工 (実線,W=15cm,供用区間,黄色)

$$L = 4.800 = 4.80 \text{ m}$$

13. 盛土

$$V = 0.5 \text{ m}^2 \times 5.200 = 2.60 \text{ m}^3$$

14. 盛土法面整形

$$A = 7.80 = 7.80 \text{ m}^2$$

15. 張芝工

$$A = 7.80 = 7.80 \text{ m}^2$$

図面番号	26 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 左岸側付帯工詳細図	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			
工事番号 第5496号			

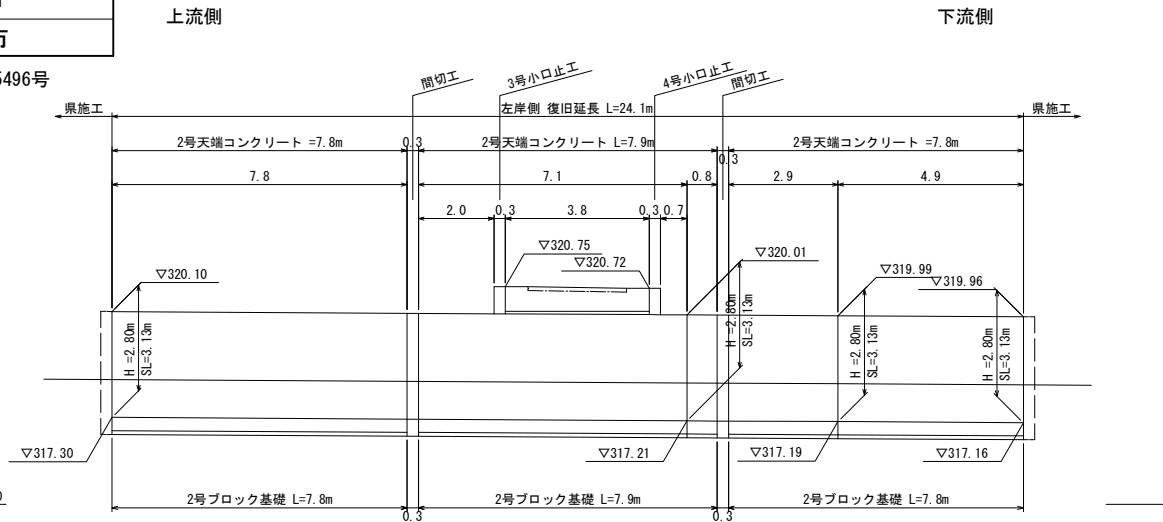


深見橋 左岸側付帯工詳細図 S=1:100

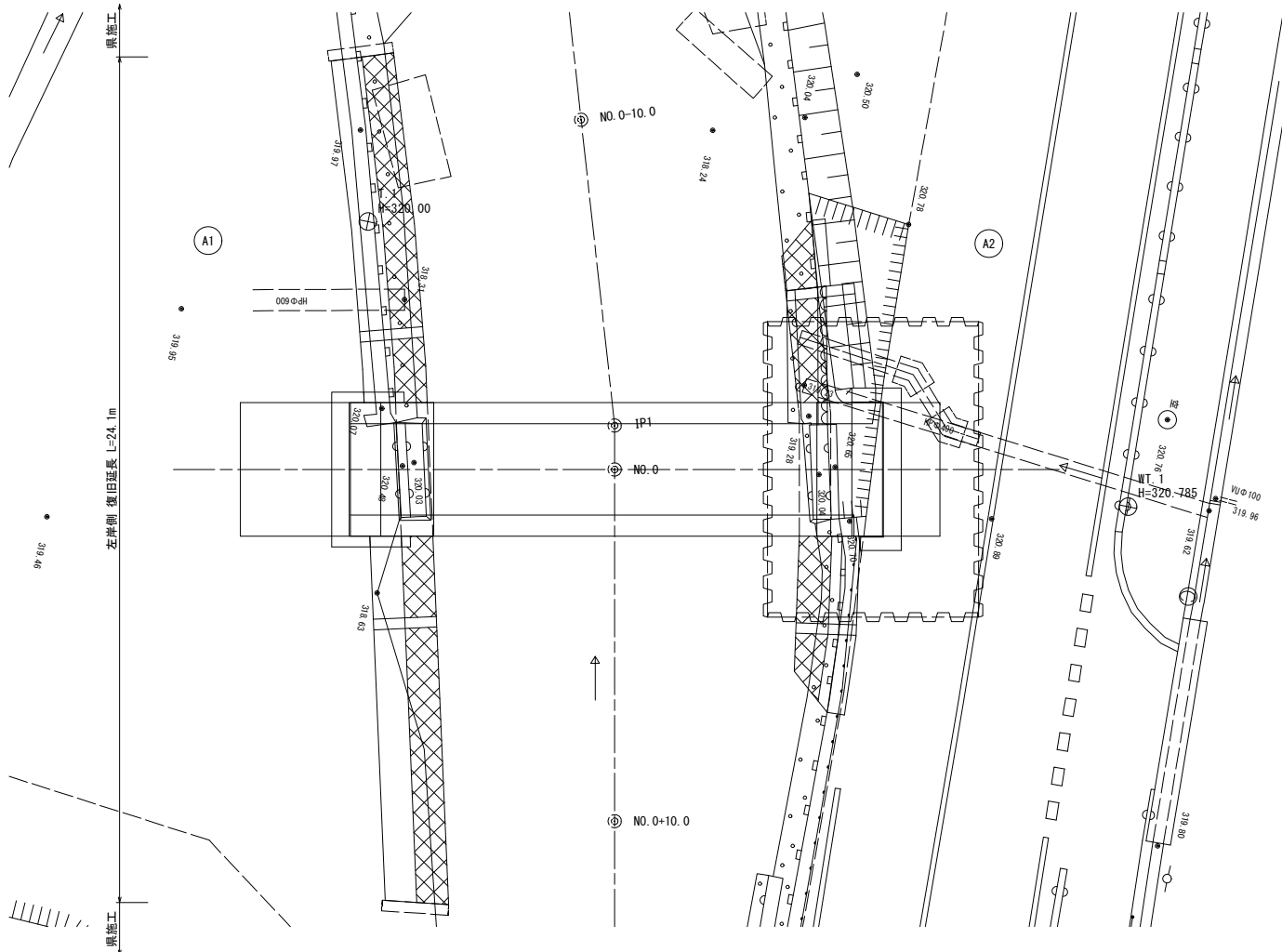
注)現地状況を確認し、適時対応して施工すること。

左岸側展開図 S=1:100

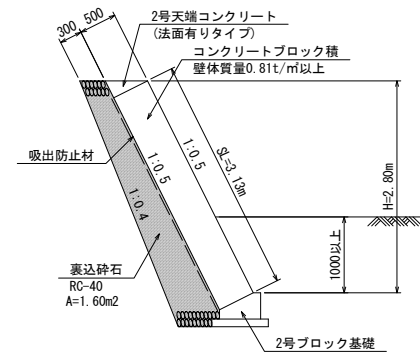
注)小口止工は上部工施工後の施工とする。



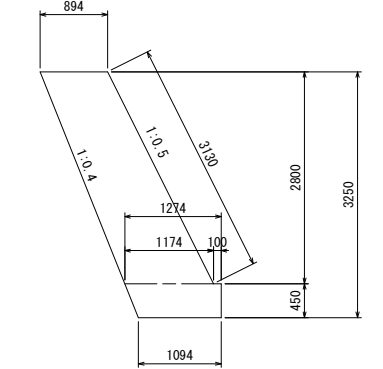
平面図 S=1:100



コンクリートブロック積み S=1:50



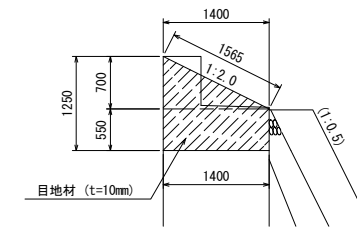
間切工 S=1:50



名称	規格	算式	1箇所当り数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$[1/2 \times (0.894+1.174) \times 2.800 + 1/2 \times (1.274 + 1.094) \times 0.450] \times 0.300$	1.028 m ³
型枠	小型構造物	$[1/2 \times (0.894+1.174) \times 2.800 + 1/2 \times (1.274 + 1.094) \times 0.450] \times 2 \times 0.450 \times 0.300$	6.991 m ²
化粧型枠	小型構造物	3.130×0.300	0.939 m ²

3号小口止工 S=1:50

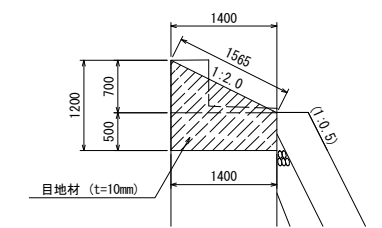
注)小口止工は上部工施工後の施工とする。



名称	規格	算式	1箇所当り数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2 \times (1.250+0.550) \times 1.400 \times 0.300$	0.378 m ³
型枠	小型構造物	$1/2 \times (1.250+0.550) \times 1.400 \times 1.250 \times 0.300$	1.635 m ²
化粧型枠	小型構造物	1.565×0.300	0.470 m ²
目地材	t=10mm	$1/2 \times (1.250+0.550) \times 1.400$	1.260 m ²

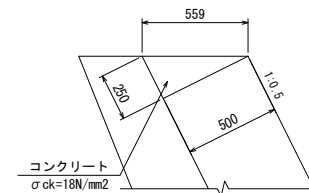
4号小口止工 S=1:50

注)小口止工は上部工施工後の施工とする。



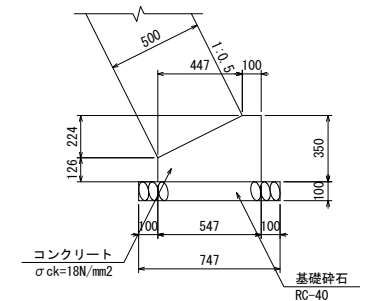
名称	規格	算式	1箇所当り数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$1/2 \times (1.200+0.500) \times 1.400 \times 0.300$	0.357 m ³
型枠	小型構造物	$1/2 \times (1.200+0.500) \times 1.400 \times 1.200 \times 0.300$	1.550 m ²
化粧型枠	小型構造物	1.565×0.300	0.470 m ²
目地材	t=10mm	$1/2 \times (1.200+0.500) \times 1.400$	1.190 m ²

2号天端コンクリート (法面有りタイプ) S=1:20



名称	算式	10m当り数量
コンクリート	$1/2 \times 0.500 \times 0.250 \times 10.000$	0.625 m ³

2号ブロック基礎 (1:0.5, 控え500) S=1:20



名称	算式	10m当り数量
コンクリート	$(0.350 \times 0.547 - 1/2 \times 0.224 \times 0.447) \times 10.000$	1.414 m ³
型枠	$(0.350 + 0.126) \times 10.000$	4.760 m ²
基礎砕石	0.747×10.000	7.470 m ²

左岸側 (A1橋台)

1. コンクリートブロック

a) コンクリートブロック積 (控え長50cm, 壁体質量0.81t/m²以上)

A1=	7.800	×	3.130	=	24.41	m ²
A2=	7.100	×	3.130	=	22.22	m ²
A3=	0.800	×	3.130	=	2.50	m ²
A4=	2.900	×	3.130	=	9.08	m ²
A5=	4.900	×	3.130	=	15.34	m ²

$$\Sigma A = 73.55 \text{ m}^2$$

b) 中詰材 (割ぐり石(50~150mm))

V=	$\frac{73.55}{\text{ブロック積みより}}$	×	0.265	=	19.49	m ³
----	---------------------------------	---	-------	---	-------	----------------

c) 裏込砕石 (RC-40)

V1=	7.800	×	1.60	=	12.48	m ³
V2=	7.100	×	1.60	=	11.36	m ³
V3=	0.800	×	1.60	=	1.28	m ³
V4=	2.900	×	1.60	=	4.64	m ³
V5=	4.900	×	1.60	=	7.84	m ³

$$\Sigma V = 37.60 \text{ m}^3$$

d) 吸出防止材

A=	a) コンクリートブロック積 ΣA より	=	73.55	m ²
----	------------------------------	---	-------	----------------

2. 基礎コンクリート (2号ブロック基礎コンクリート)

L=	7.800	+	7.900	+	7.800	=	23.50	m
----	-------	---	-------	---	-------	---	-------	---

3. 天端コンクリート (2号天端コンクリート)

L=	7.800	+	7.900	+	7.800	=	23.50	m
----	-------	---	-------	---	-------	---	-------	---

4. 小口止工

a) 3号 (B=0.300, H=1.250)

N=	1	箇所
----	---	----

b) 4号 (B=0.300, H=1.200)

N=	1	箇所
----	---	----

5. 間切工 (B=0.300, H=3.250)

N=	2	箇所
----	---	----

深見橋

撤去工 数量計算書

撤去工数量総括表

種別	規格	区分	単位	数量
舗装版切断	アスファルト舗装版 t=15cm以下		m	16.4
舗装版破砕工	アスファルト舗装版 t=10cm以下		m ²	33.0
			m ³	1.7
コンクリート構造物取壊し	無筋構造物 鉄筋構造物		m ³	28.9
			m ³	5.7
殻運搬	コンクリート(鉄筋・無筋)		m ³	34.6
			t	82.0
			m ³	1.7
	舗装版破砕		t	3.9
バイレメント切断	φ 340		箇所	3
スクラップ質量			kg	1897
石積み撤去			m ²	4.2
排水管撤去	φ 400		m	5.2
ガードレール撤去			m	5.1

図面番号	29 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 撤去工詳細図	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			

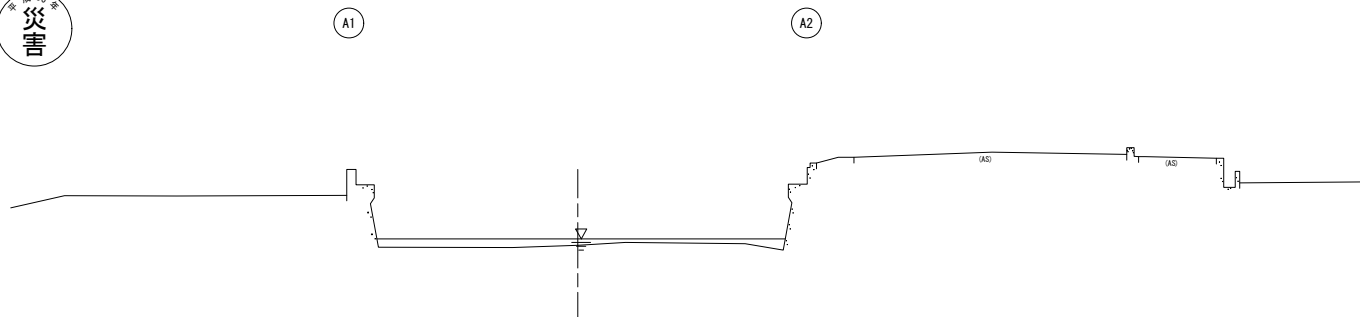
工事番号 第5496号



深見橋 撤去工詳細図 S=1:100

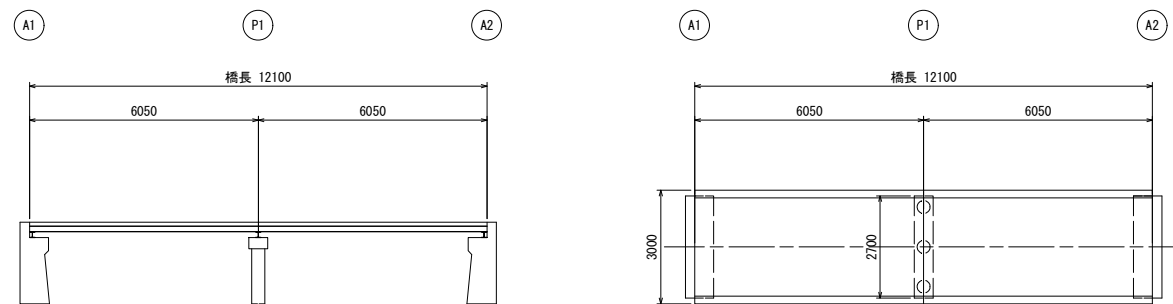
注1) 現地状況を確認し、適時対応すること。
注2) 既設形状は推定のため、現地に再計測のうえ数量を再照査すること。

側面図

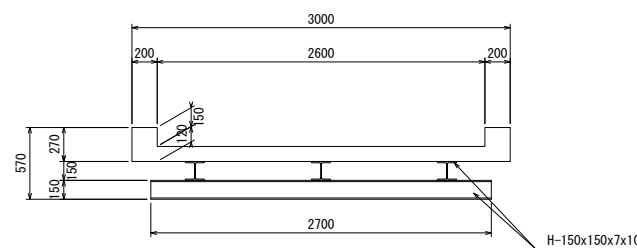


DL=315.00

被災前橋梁構造図

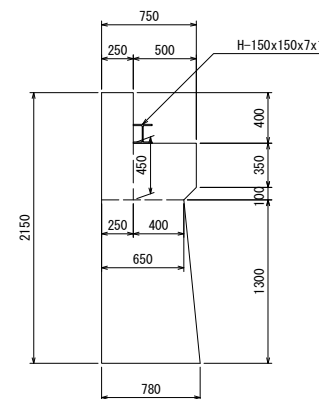


上部工断面図 S=1:30

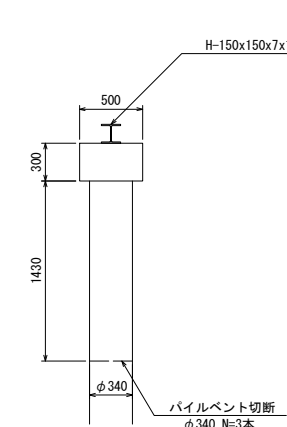


下部工詳細図 S=1:30

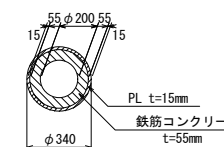
(A1, A2橋台共通)



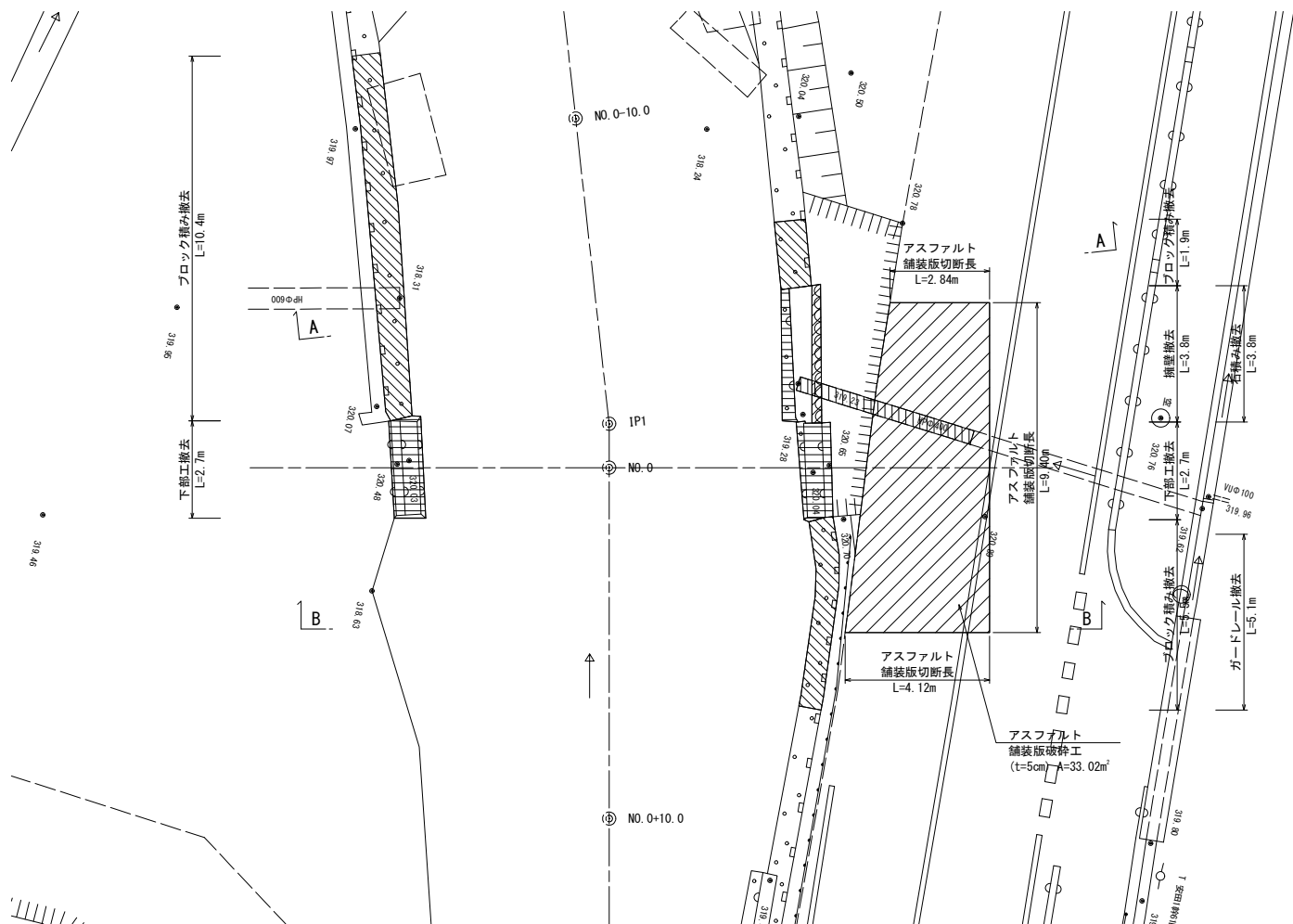
(P1橋脚)



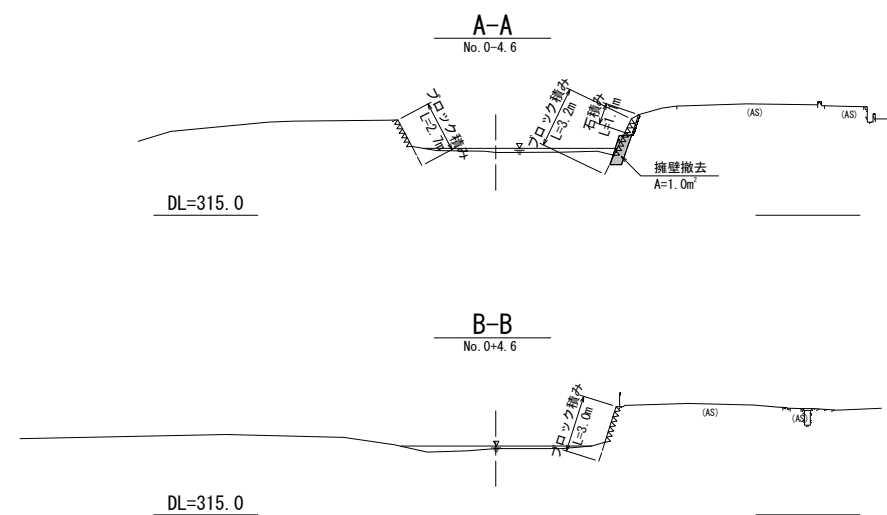
(パイロメント断面図) S=1:20



平面図



河川横断面図 S=1:200



撤去工

1. 舗装版切断 (t=15cm以下)

a) アスファルト舗装版

$$\text{右岸側 } L = 2.840 + 9.400 + 4.120 = 16.36 \text{ m}$$

2. 舗装版破碎工 (t=10cm以下)

a) アスファルト舗装版

$$A = \frac{33.02}{\text{右岸側}} \text{ m}^2$$

$$V = 33.02 \times 0.050 = 1.65 \text{ m}^3$$

3. コンクリート構造物取壊し

a) 無筋構造物

① 下部工

$$\begin{aligned} \text{橋台 } A1 &= 0.250 \times 0.400 = 0.10 \text{ m}^2 \\ \text{ " } A2 &= 0.750 \times 0.350 = 0.26 \text{ m}^2 \\ \text{ " } A3 &= \frac{1}{2} \times (0.750 + 0.650) \times 0.100 = 0.07 \text{ m}^2 \\ \text{ " } A4 &= \frac{1}{2} \times (0.650 + 0.780) \times 1.300 = 0.93 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 1.36 \text{ m}^2$$

$$\text{橋台 } V = 1.36 \times 2.700 \times 2 = 7.34 \text{ m}^3$$

② 擁壁

$$\text{右岸側 } V = 3.800 \times 1.00 = 3.80 \text{ m}^3$$

③ ブロック積み (控え 35cm)

$$\begin{aligned} \text{左岸側 } A1 &= 10.400 \times 2.700 = 28.08 \text{ m}^2 \\ \text{右岸側 } A2 &= 1.900 \times 3.200 = 6.08 \text{ m}^2 \\ \text{ " } A3 &= 5.500 \times 3.000 = 16.50 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 50.66 \text{ m}^2$$

$$V = 50.66 \times 0.350 = 17.73 \text{ m}^3$$

b) 鉄筋構造物

① 上部工

$$\begin{aligned} A1 &= 0.200 \times 0.150 \times 2 = 0.06 \text{ m}^2 \\ A2 &= 3.000 \times 0.120 = 0.36 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

$$\Sigma A = 0.42 \text{ m}^2$$

$$V = 0.42 \times 12.100 = 5.08 \text{ m}^3$$

② 下部工

$$\text{P1橋脚 } V = 2.700 \times 0.500 \times 0.300 = 0.41 \text{ m}^3$$

③ パイルベント

$$\text{P1橋脚 } V = (\pi/4 \times 0.310^2 - \pi/4 \times 0.200^2) \times 1.430 \times 3 = 0.19 \text{ m}^3$$

コンクリート構造物取壊し集計 (m³)

		数量
無筋構造物	下部工	7.34
	擁壁	3.80
	ブロック積み	17.73
無筋構造物 合計		28.87
鉄筋構造物	上部工	5.08
	下部工	0.41
	パイルベント	0.19
鉄筋構造物 合計		5.68

4. 殻運搬

a) コンクリート(無筋・鉄筋)構造物とりこわし

$$V1 = 3. \text{コンクリート構造物取壊し 無筋構造物合計より} = 28.87 \text{ m}^3$$

$$V2 = 3. \text{コンクリート構造物取壊し 鉄筋構造物合計より} = 5.68 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 34.55 \text{ m}^3$$

$$W = 28.87 \text{ m}^3 \times \frac{2.35 \text{ t/m}^3}{\text{無筋構造物}} + 5.68 \text{ m}^3 \times \frac{2.50 \text{ t/m}^3}{\text{鉄筋構造物}} = 82.0 \text{ t}$$

b) 舗装版破碎

$$V = 2. \text{舗装版破碎工 a) アスファルト舗装版 } \Sigma V \text{より} = 1.65 \text{ m}^3$$

$$W = 1.65 \text{ m}^3 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 3.9 \text{ t}$$

5. パイルベント切断 (φ340)

$$N = 3 \text{ 箇所}$$

6. スクラップ質量

a) H-150×150×7×10

$$W = (6.050 \times 6 + 2.700 \times 3) \times \frac{31.10 \text{ kg/m}}{\text{単位質量}} = 1380.8 \text{ kg}$$

b) パイルベント (φ300)

$$W = \pi \times 0.325 \times 0.015 \times 1.430 \times \frac{7850 \text{ kg/m}^3}{\text{単位質量}} \times 3 = 515.8 \text{ kg}$$

$$\Sigma W = 1896.6 \text{ kg}$$

7. 石積み撤去

$$\text{右岸側 } A = 3.800 \times 1.100 = 4.18 \text{ m}^2$$

8. 排水管撤去 (φ400)

$$L = 5.200 \text{ m}$$

9. ガードレール撤去

$$L = 5.100 \text{ m}$$

深見橋

仮設工 数量計算書

仮設工 数量総括表

種 別	規 格	単 位	下部工施工時		上部工施工時	合 計
			STEP1.	STEP2.		
仮排水管	設置(新規)	m	119.5			119.5
	設置(流用)	m			45.0	45.0
	仮置き	m	45.0			45.0
	撤去	m	74.5		45.0	119.5
仮盛土	設置(新規)	m ³	204.4		95.9	300.3
	設置(流用)	m ³		59.9	204.4	264.3
	仮置き	m ³	204.4	59.9		264.3
	撤去	m ³			300.3	300.3
大型土のう	製作	袋	16	32		48
	中詰め土	m ³	16.0	32.0		48.0
	据付	袋	16	48	11	75
	仮置き	袋	16	11		27
	撤去	袋		37	11	48
敷砂利	設置	m ²	51.0			51.0
	撤去	m ²	51.0			51.0
ガードレール	撤去	m	4.0			4.0
	復旧	m	4.0			4.0
敷き鉄板	22×1524×6096	枚			4	4
	設置面積	m ²			37.2	37.2

図面番号	30 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 下部工施工時施工計画図	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			

工事番号 第5496号



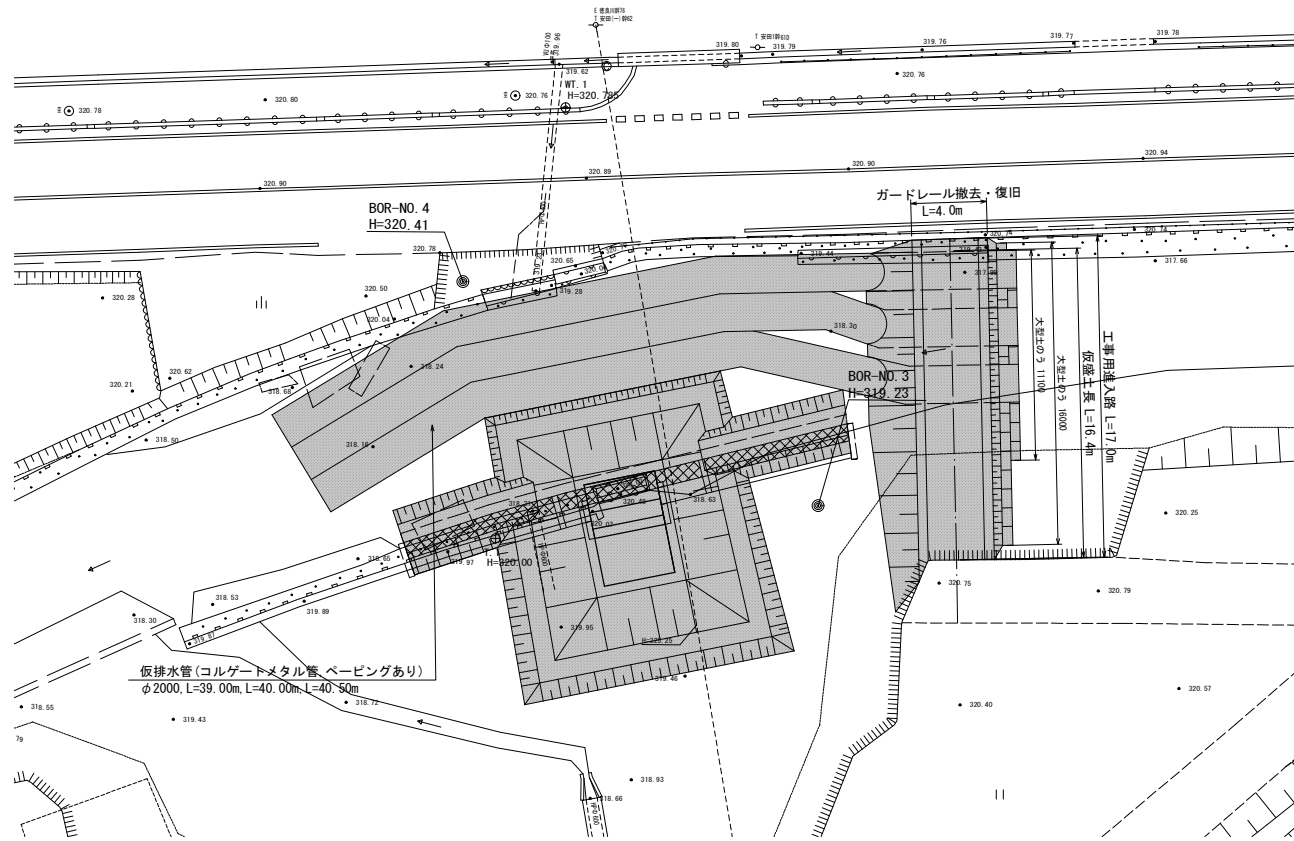
深見橋 下部工施工時施工計画図

STEP 1. A1橋台の施工

- ①仮排水管、工事用進入路を設置。
- ②下部工施工。
- ③護岸工施工。
- ④仮排水管、工事用進入路撤去。

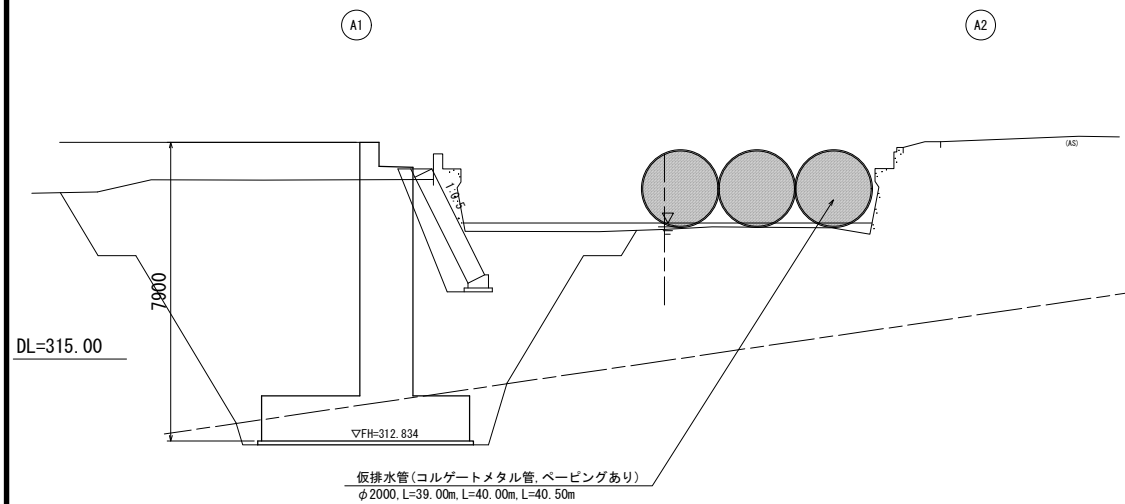
平面図

S=1:200



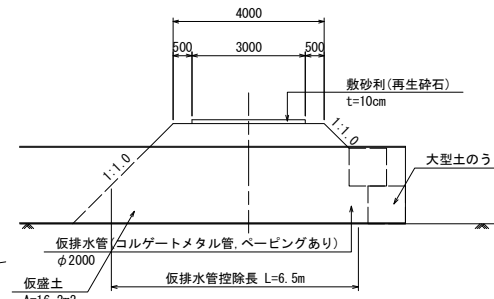
側面図

S=1:100



工事用道路標準断面図

S=1:100

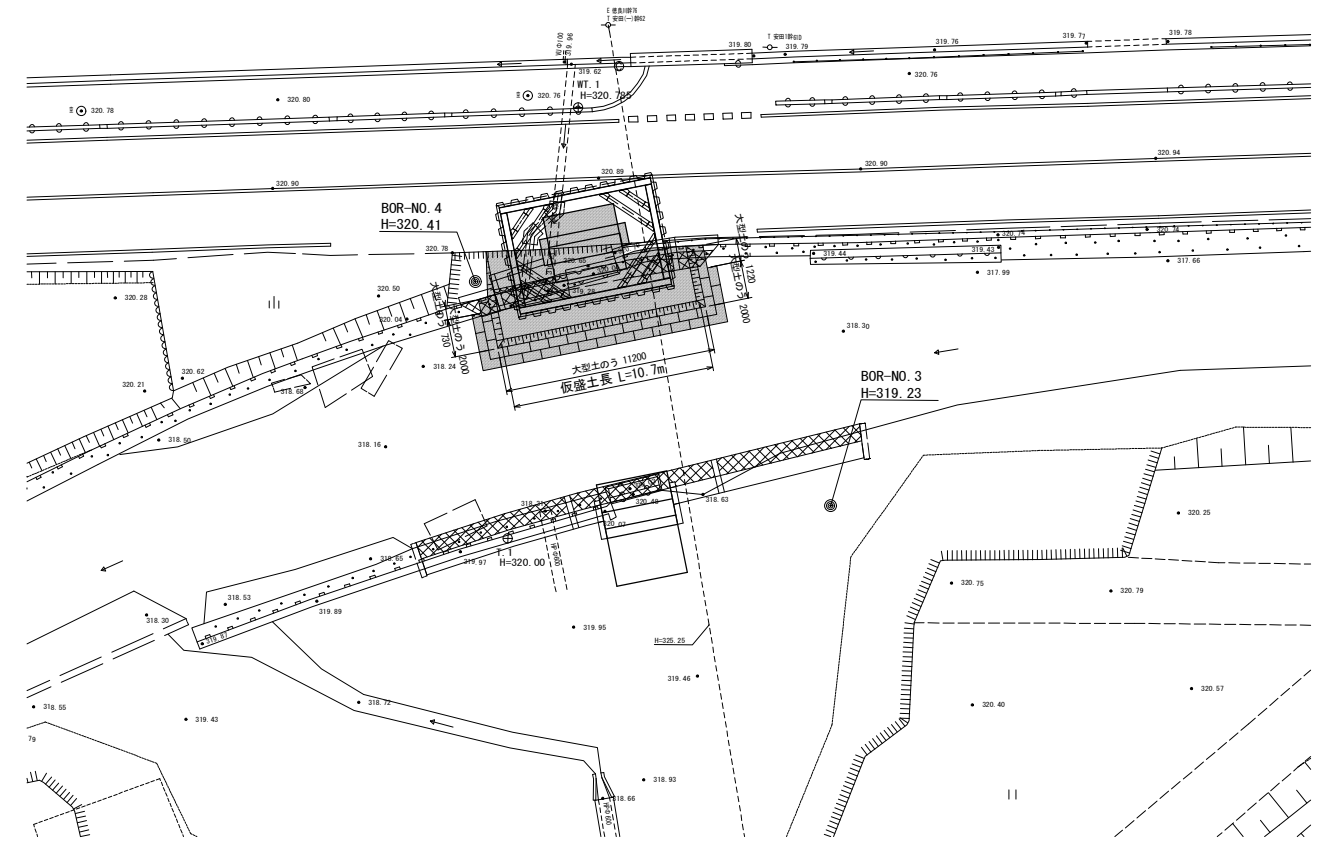


STEP 2. A2橋台の施工

- ①仮盛土、大型土のうの設置。
- ②鋼矢板打設後、床掘を行いながら支保工設置。
- ③下部工施工。
- ④埋戻しを行いながら支保工撤去後、鋼矢板引抜。
- ⑤仮盛土、大型土のうの撤去。
- ⑥右岸側護岸工施工。

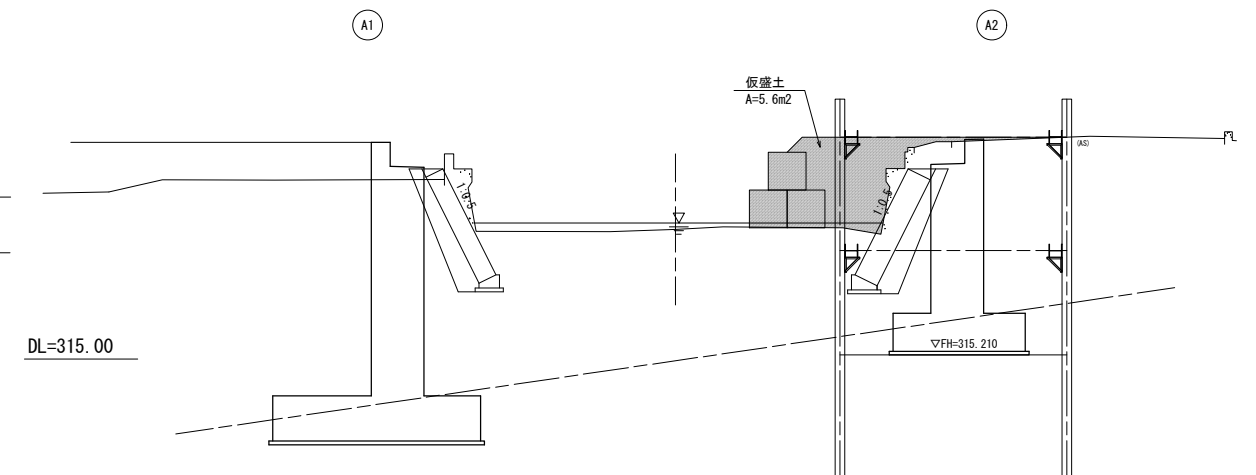
平面図

S=1:200



側面図

S=1:100



図面番号	31 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 上部工施工時施工計画図	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			
工事番号 第5496号			

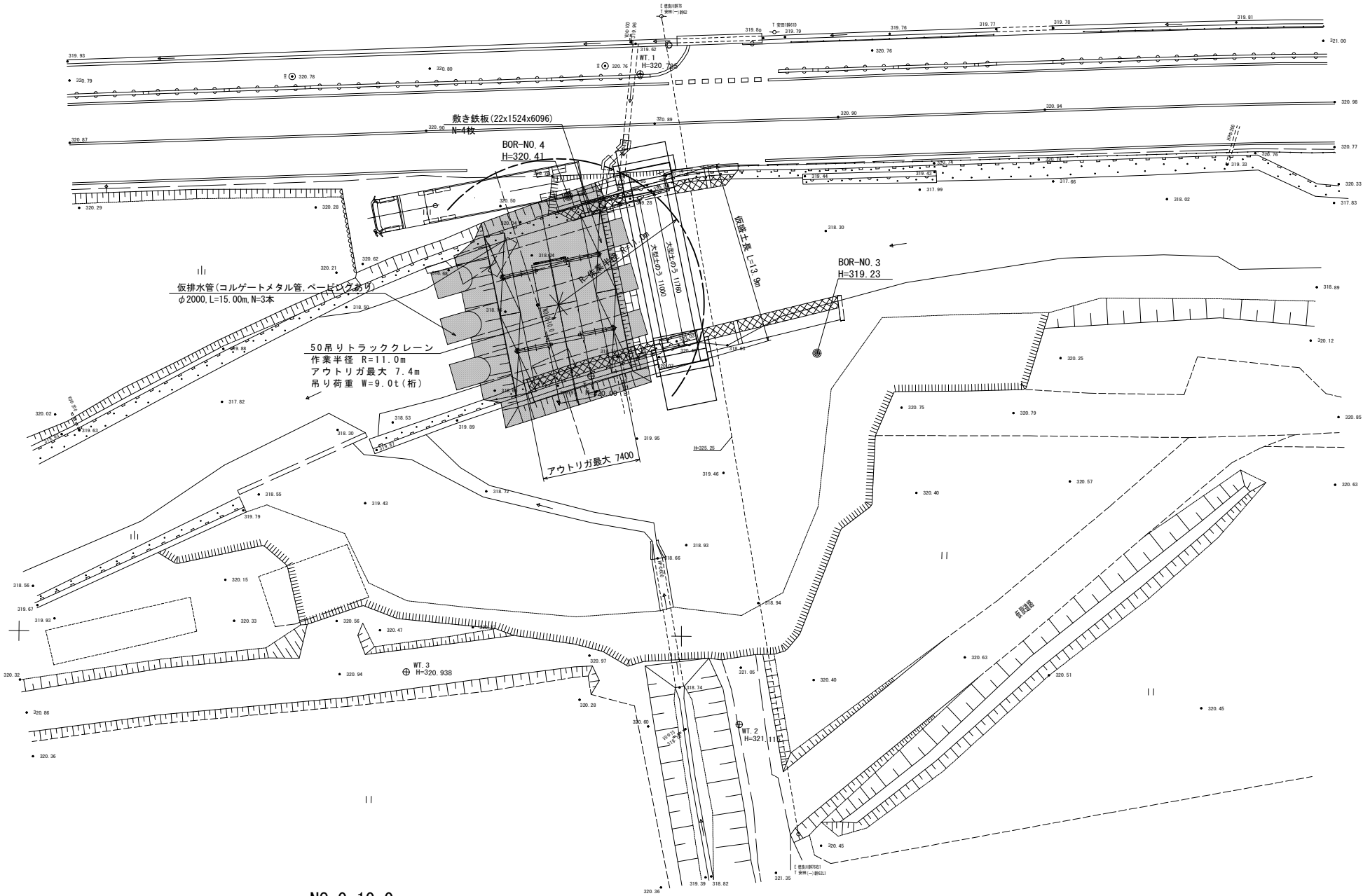


深見橋 上部工施工時施工計画図

平面図

S=1:200

- ①仮排水管及び施工ヤード設置
- ②上部工架設
- ③仮排水管及び施工ヤード撤去

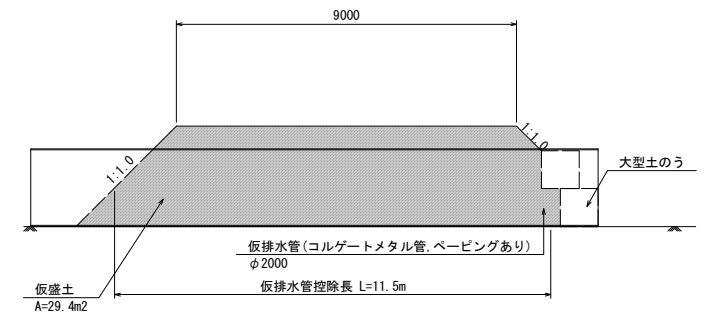
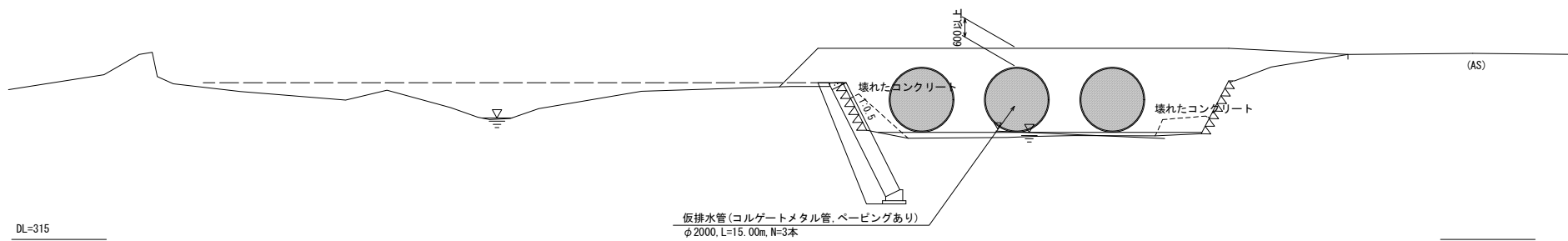


NO. 0-10.0 S=1:100

GH=318.27
FH=

施工ヤード標準断面図

S=1:100



下部工施工時
STEP 1.
(A1橋台施工時)

1. 仮排水管 (φ2000,コルゲートメタル管,ペーピングあり)

a) 設置(新規)

$$L = 39.000 + 40.000 + 40.500 = 119.50 \text{ m}$$

b) 仮置き ※上部工施工時転用

$$L = 15.000 \times 3 = 45.00 \text{ m}$$

c) 撤去

$$L = 119.500 - 45.000 = 74.50 \text{ m}$$

2. 仮盛土

a) 設置(新規)

$$V = \frac{16.20 \text{ m}^2}{16.20} \times 16.400 - \pi/4 \times 2.000^2 \times 6.500 \times 3 = 204.4 \text{ m}^3$$

b) 仮置き ※STEP2.以降へ流用

$$V = 2. \text{ 仮盛土 a) 設置 } V \text{ より} = 204.4 \text{ m}^3$$

3. 大型土のう

$$N = (11.100 + 16.000 - 2.000 \times 3 \times 2) / 1.000 = 16 \text{ 袋}$$

a) 製作

$$N = 16 \text{ 袋}$$

b) 中詰め土

$$V = \frac{1.00 \text{ m}^3}{1.00} \times 16 = 16.00 \text{ m}^3$$

c) 据付

$$N = 16 \text{ 袋}$$

d) 仮置き ※STEP2.へ流用

$$N = 16 \text{ 袋}$$

4. 敷砂利 (再生砕石,t=10cm)

a) 設置

$$A = 3.000 \times 17.000 = 51.00 \text{ m}^2$$

b) 撤去

$$A = 4. \text{ 敷砂利 a) 設置 } A \text{ より} = 51.00 \text{ m}^2$$

5. ガードレール撤去

a) 撤去

$$L = 4.000 \text{ m}$$

b) 復旧

$$L = 5. \text{ ガードレール a) 撤去 } L \text{ より} = 4.00 \text{ m}$$

下部工施工時
STEP 2.
(A2橋台施工時)

1. 仮盛土

a) 設置(流用)

$$V = \frac{\text{m}^2}{5.60} \times 10.700 = 59.9 \text{ m}^3$$

b) 仮置き ※上部工へ流用

$$V = \text{a) 設置(流用)より} = 59.9 \text{ m}^3$$

2. 大型土のう

$$N = \frac{((2.000 + 11.200 + 2.000) \times 3 + 0.730 + 1.220)}{1.000} = 48 \text{ 袋}$$

a) 製作

$$N = \frac{48 \text{ 袋} - 16 \text{ 袋}}{\text{STEP1.仮置き袋数}} = 32 \text{ 袋}$$

b) 中詰め土

$$V = \frac{\text{m}^3}{1.00} \times 32 = 32.00 \text{ m}^3$$

c) 据付 ※STEP1.から転用

$$N = 32 + \frac{16 \text{ 袋}}{\text{STEP1.仮置き袋数}} = 48 \text{ 袋}$$

d) 仮置き ※上部工へ流用

$$N = \frac{11 \text{ 袋}}{\text{上部工施工時必要袋数}}$$

d) 撤去

$$N = \frac{48}{\text{据付より}} - \frac{11 \text{ 袋}}{\text{上部工施工時必要袋数}} = 37 \text{ 袋}$$

上部工施工時

1. 仮排水管 (φ2000, コルゲートメタル管, ペーパーリングあり) ※STEP1. から転用

a) 設置(流用)

$$L = 15.000 \times 3 = 45.00 \text{ m}$$

a) 撤去

$$L = 1. \text{ 仮排水管 a) 設置(流用) Lより} = 45.00 \text{ m}$$

2. 仮盛土

a) 設置(新規)

$$V1 = \frac{\text{m}^2}{29.40} \times 13.900 - \pi/4 \times 2.000^2 \times 11.500 \times 3 = 300.3 \text{ m}^3$$

$$V2 = (-) \text{ STEP1. 2. 仮盛土 b) 仮置き より} = -204.4 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 95.9 \text{ m}^3$$

b) 設置(流用)

$$V = \text{STEP1. 2. 仮盛土 b) 仮置き より} = 204.4 \text{ m}^3$$

c) 撤去

$$V = 2. \text{ 仮盛土 a) 設置(新規) V1より} = 300.3 \text{ m}^3$$

3. 大型土のう

$$N = (11.000 + 11.760 - 2.000 \times 3 \times 2) / 1.000 = 11 \text{ 袋}$$

a) 据付 ※STEP2. から転用

$$N = 11 \text{ 袋}$$

b) 撤去

$$N = 11 \text{ 袋}$$

4. 敷き鉄板 (22×1524×6096)

$$N = 4 \text{ 枚}$$

$$A = 1.524 \times 6.096 \times 4 = 37.16 \text{ m}^2$$

深見橋

濁水対策工 数量計算書

濁水対策工 数量総括表

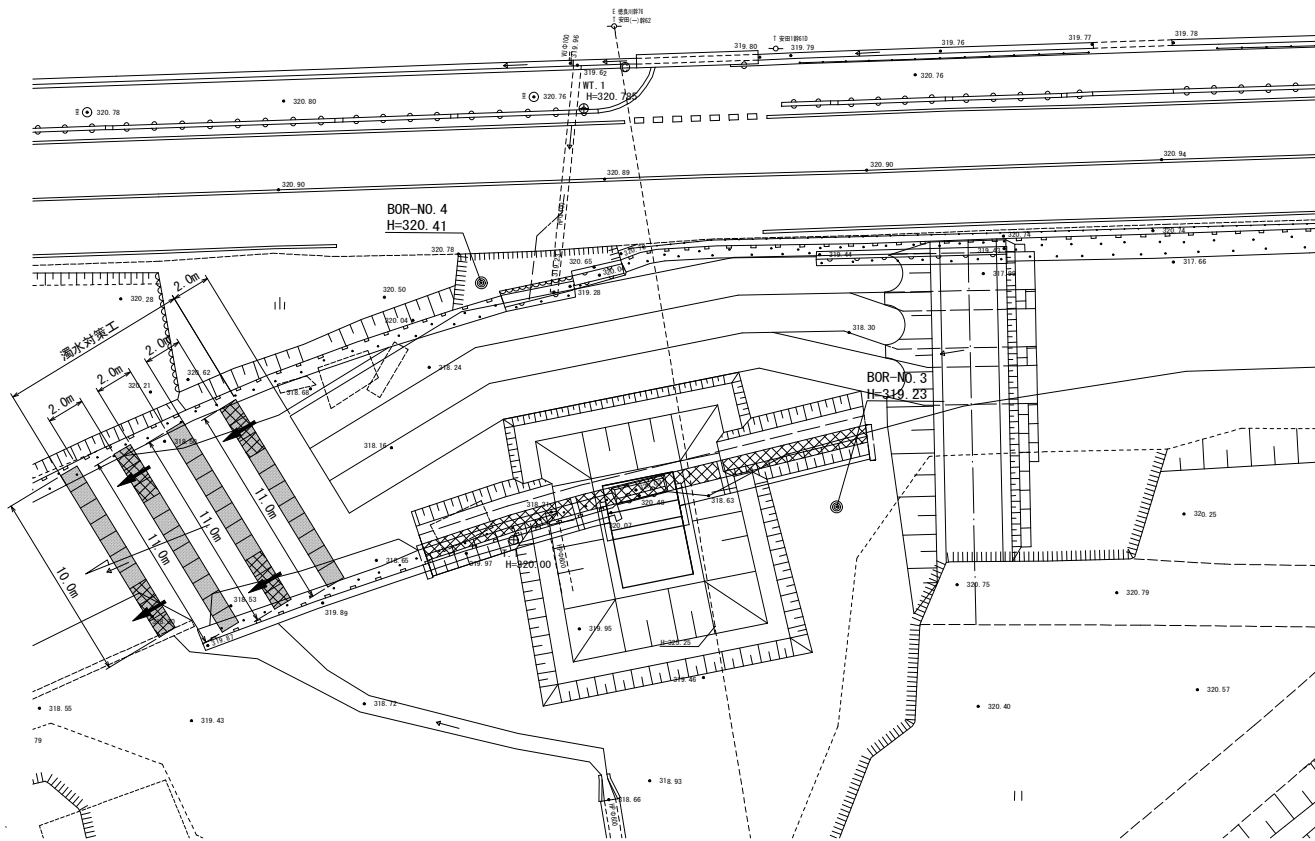
種 別	規 格	単 位	下部工施工時		上部工施工時	合計
			A1橋台側	A2橋台側		
大型土のう	製作	袋	43	31	42	116
	中詰め土	m ³	43.0	31.0	42.0	116.0
	据付	袋	43	31	42	116
	撤去	袋	43	31	42	116
ポンプ据付・撤去		箇所		1		1

図面番号	32 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 濁水対策工	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		
三原市			
工事番号 第5496号			

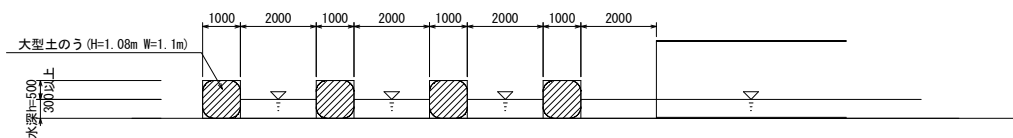
深見橋 濁水対策工

下部工施工時 A1橋台側施工時

平面図
S=1:200

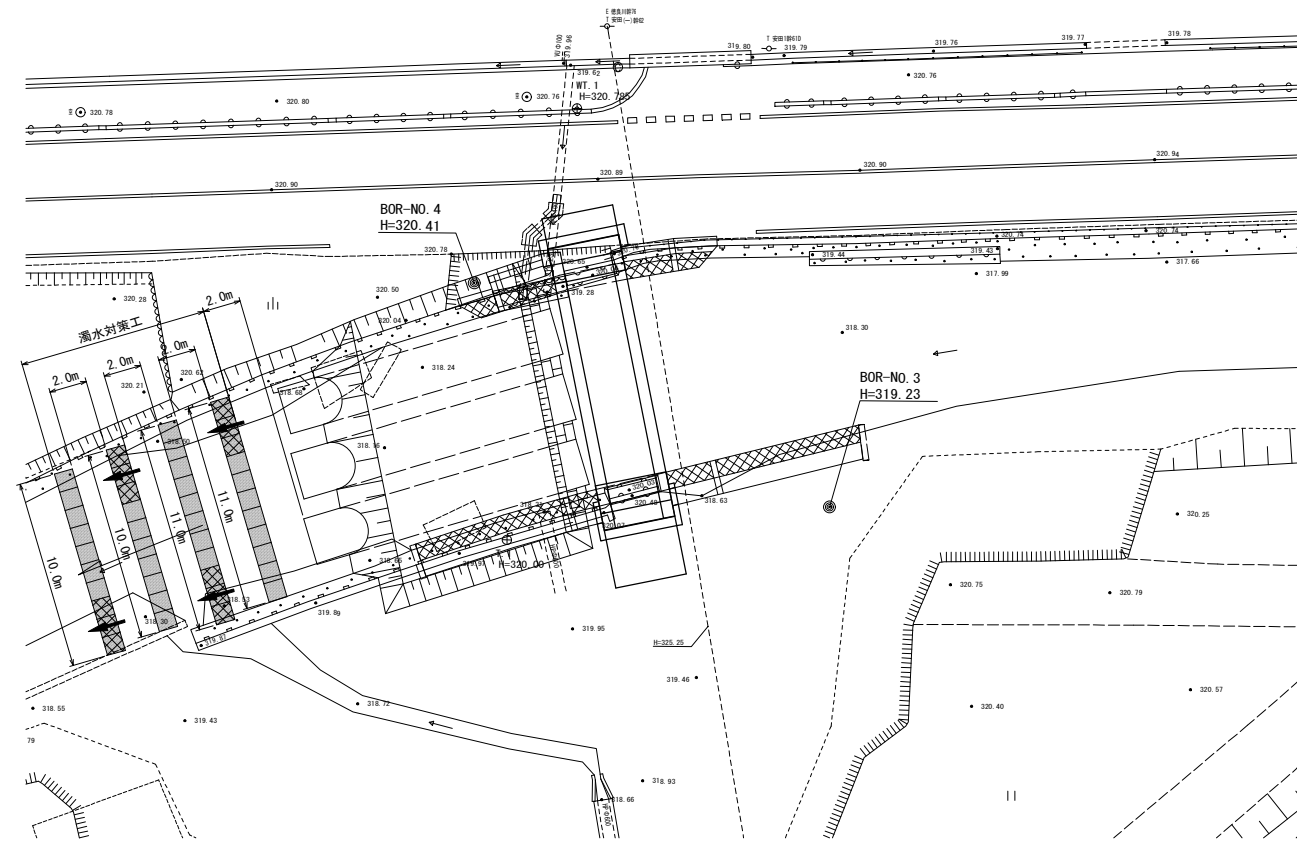


縦断図
S=1:100

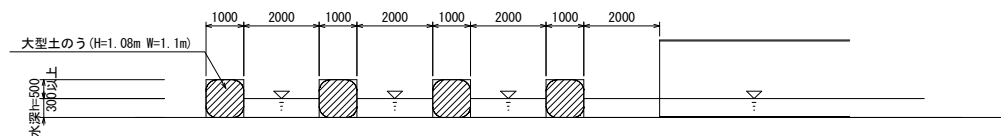


上部工施工時

平面図
S=1:200

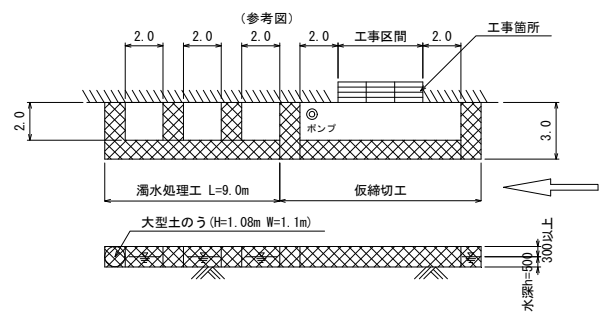


縦断図
S=1:100



A2橋台側施工時

大型土のう標準図
(河床幅3m以上) S=1:200



下部工施工時
A1橋台側施工時

1. 大型土のう

$$N = (10.000 + 11.000 + 11.000 + 11.000) / 1.000 = 43 \text{ 袋}$$

a) 製作

$$N = \begin{matrix} \text{袋} \\ 43 \end{matrix} = 43 \text{ 袋}$$

b) 中詰め土

$$V = \begin{matrix} \text{m}^3 \\ 1.00 \end{matrix} \times 43 = 43.00 \text{ m}^3$$

c) 据付

$$N = 43 \text{ 袋}$$

e) 撤去

$$N = \begin{matrix} \text{袋} \\ 43 \end{matrix} = 43 \text{ 袋}$$

下部工施工時 A2橋台側施工時

1. 大型土のう

$$N = \left\{ \left(\frac{0.500}{L.W.L} + 0.300 \right) \times (3.000 + 2.000 + \frac{13.700}{\text{工事延長}} + 2.000 + 3.000) \right\} / \left(\frac{1.100 \times 1.080}{\text{大型土のう1個当たりの面積}} \right) + \frac{15}{\text{濁水対策工 (3槽構成)}} = 31 \text{ 袋}$$

a) 製作

$$N = 31 \text{ 袋} = 31 \text{ 袋}$$

b) 中詰め土

$$V = 1.00 \text{ m}^3 \times 31 = 31.00 \text{ m}^3$$

c) 据付

$$N = 31 \text{ 袋}$$

e) 撤去

$$N = 31 \text{ 袋} = 31 \text{ 袋}$$

2. ポンプ据付・撤去

$$N = 1 \text{ 箇所}$$

上部工施工時

1. 大型土のう

$$N = (10.000 + 10.000 + 11.000 + 11.000) / 1.000 = 42 \text{ 袋}$$

a) 製作

$$N = \begin{matrix} \text{袋} \\ 42 \end{matrix} = 42 \text{ 袋}$$

b) 中詰め土

$$V = \begin{matrix} \text{m}^3 \\ 1.00 \end{matrix} \times 42 = 42.00 \text{ m}^3$$

c) 据付

$$N = 42 \text{ 袋}$$

e) 撤去

$$N = \begin{matrix} \text{袋} \\ 42 \end{matrix} = 42 \text{ 袋}$$

深見橋 下部工施工時施工計画図

図面番号	1 / 3	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 下部工施工時施工計画	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		

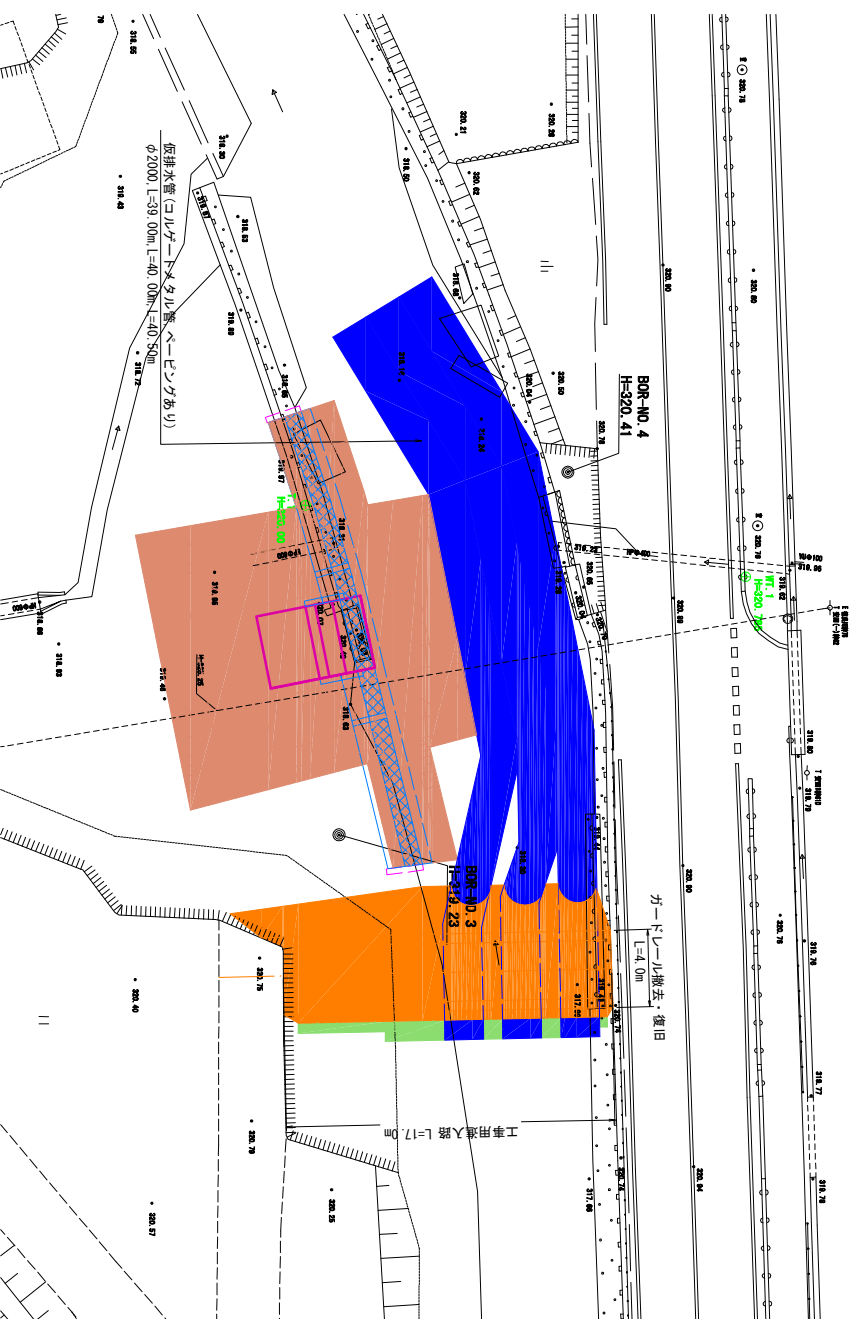
工事番号 第5496号



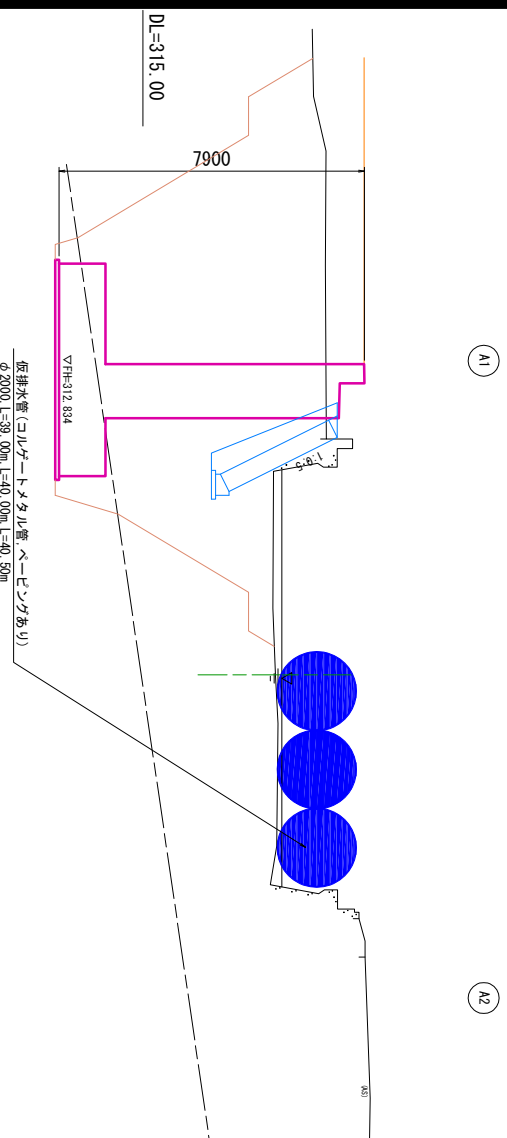
STEP 1. A1橋台の施工

- ① 仮排水管、工事用進入路を設置
- ② 下地工施工
- ③ 護岸工施工
- ④ 仮排水管、工事用進入路撤去

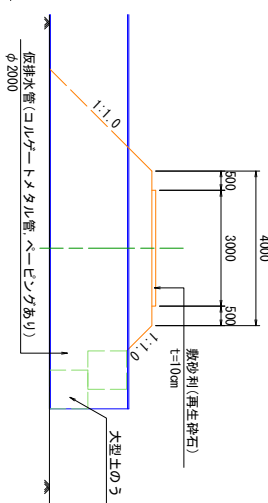
平面図 S=1:200



側面図 S=1:100



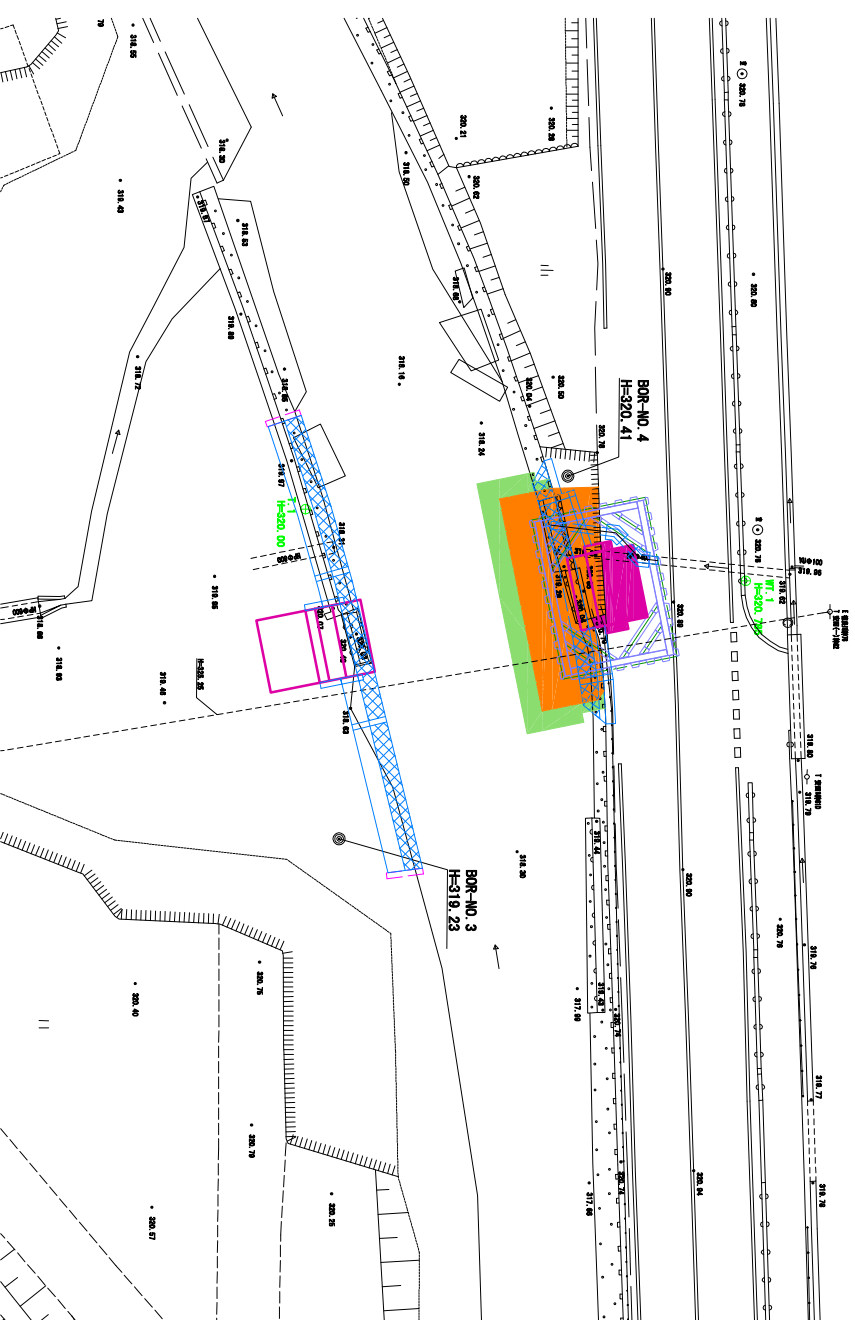
工事用道路標準断面図 S=1:100



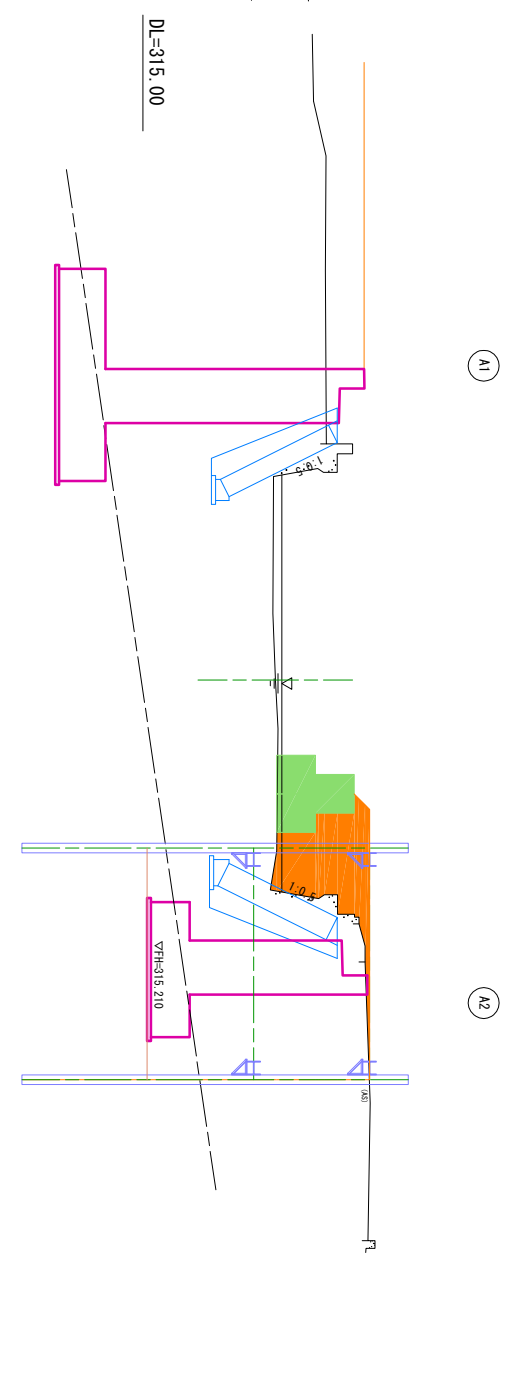
STEP 2. A2橋台の施工

- ① 仮盛土、大型土のうの設置
- ② 橋台掘打後、戻土を行いつつから支保工設置
- ③ 下地工施工
- ④ 埋戻しを行いつつから支保工撤去後、鋼矢板引掛
- ⑤ 仮盛土、大型土のう撤去
- ⑥ 右岸側護岸工施工

平面図 S=1:200



側面図 S=1:100



図面番号	2/3	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 上部工事施工計画図		
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		

工事番号 第5496号

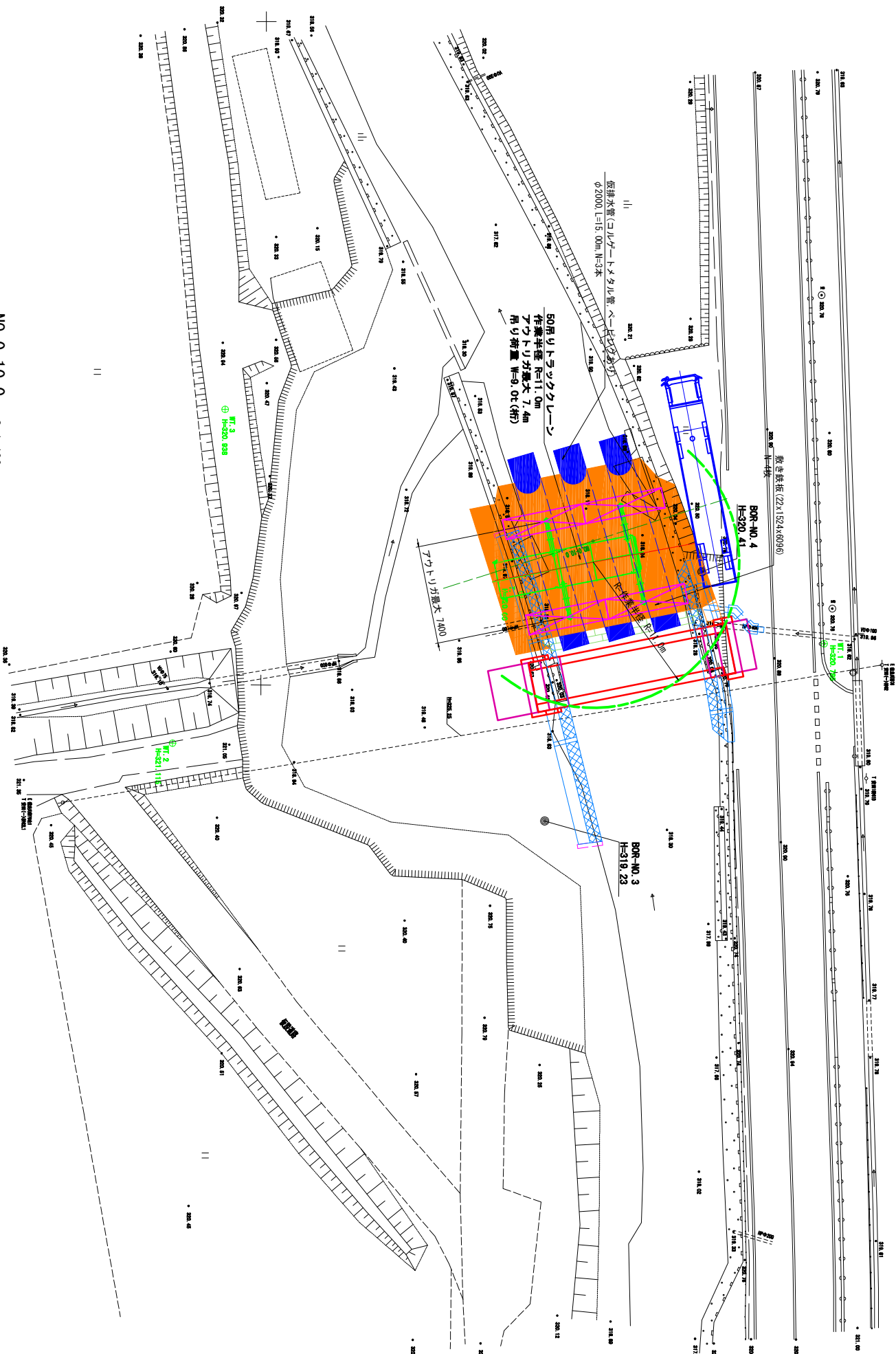


深見橋 上部工事施工計画図

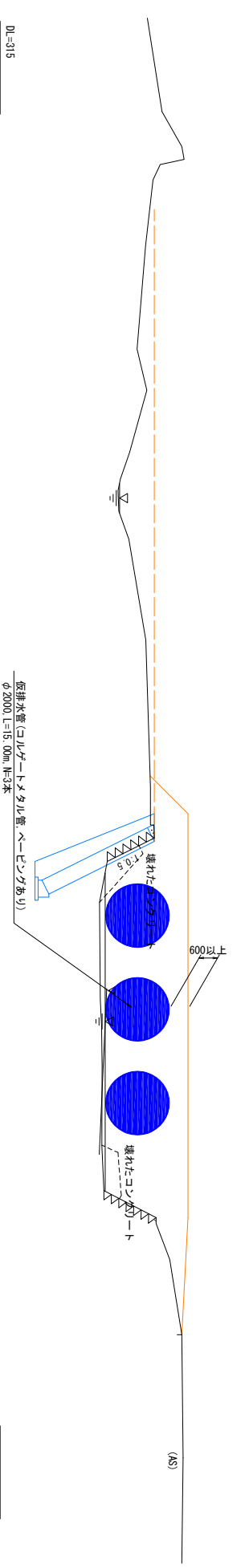
平面図

S=1:200

- ①仮排水管及び施工ヤード設置
- ②上部工事実施
- ③仮排水管及び施工ヤード撤去

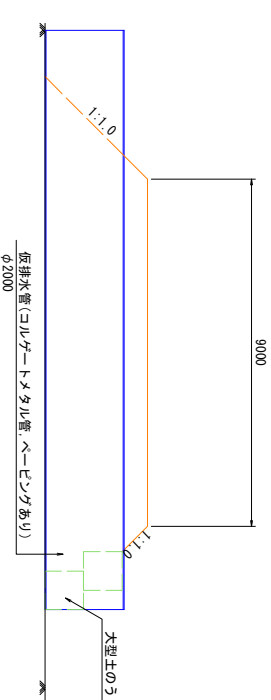


NO.0-10.0 S=1:100
QH=318.27
FH=



施工ヤード標準断面図

S=1:100



深見橋 濁水対策工

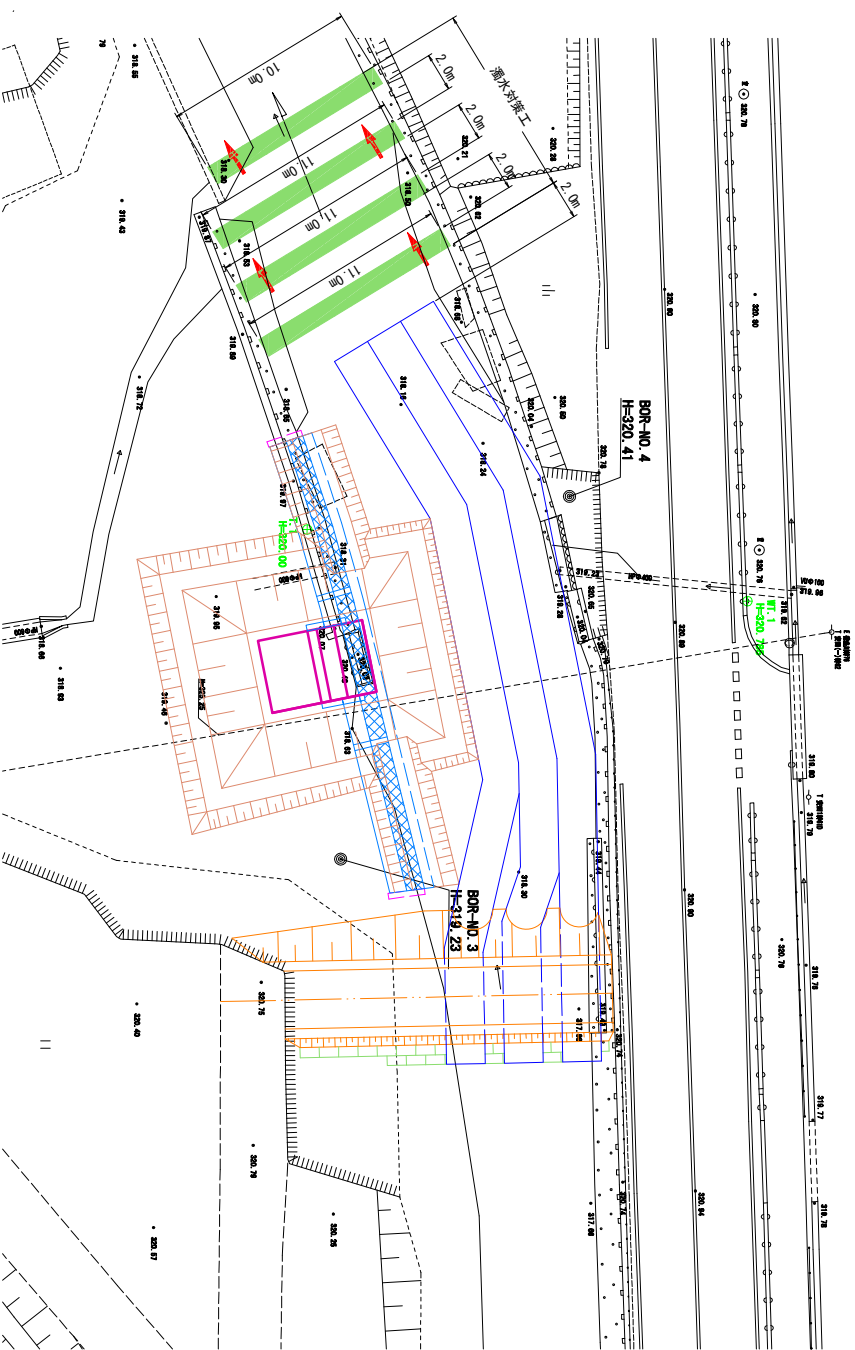
図面番号	3 / 3	縮尺	図示
事業年度	平成31年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋 濁水対策工	番号	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		



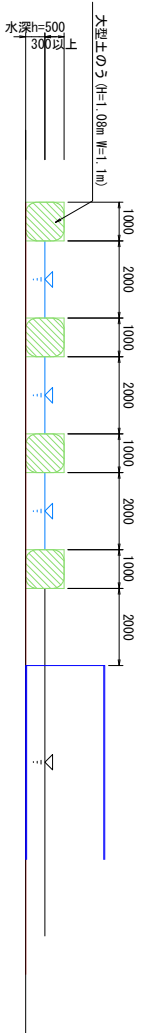
工事番号 第5496号

下部工施工時 A1橋台側施工時

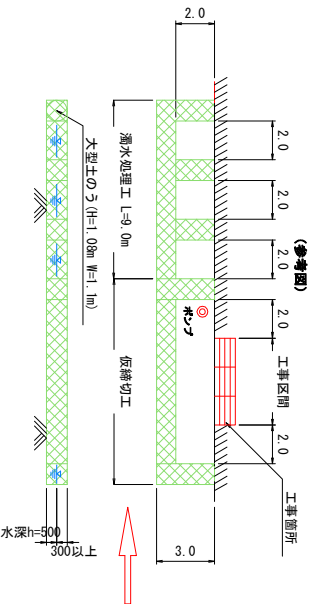
平面図 S=1:200



縦断図 S=1:100

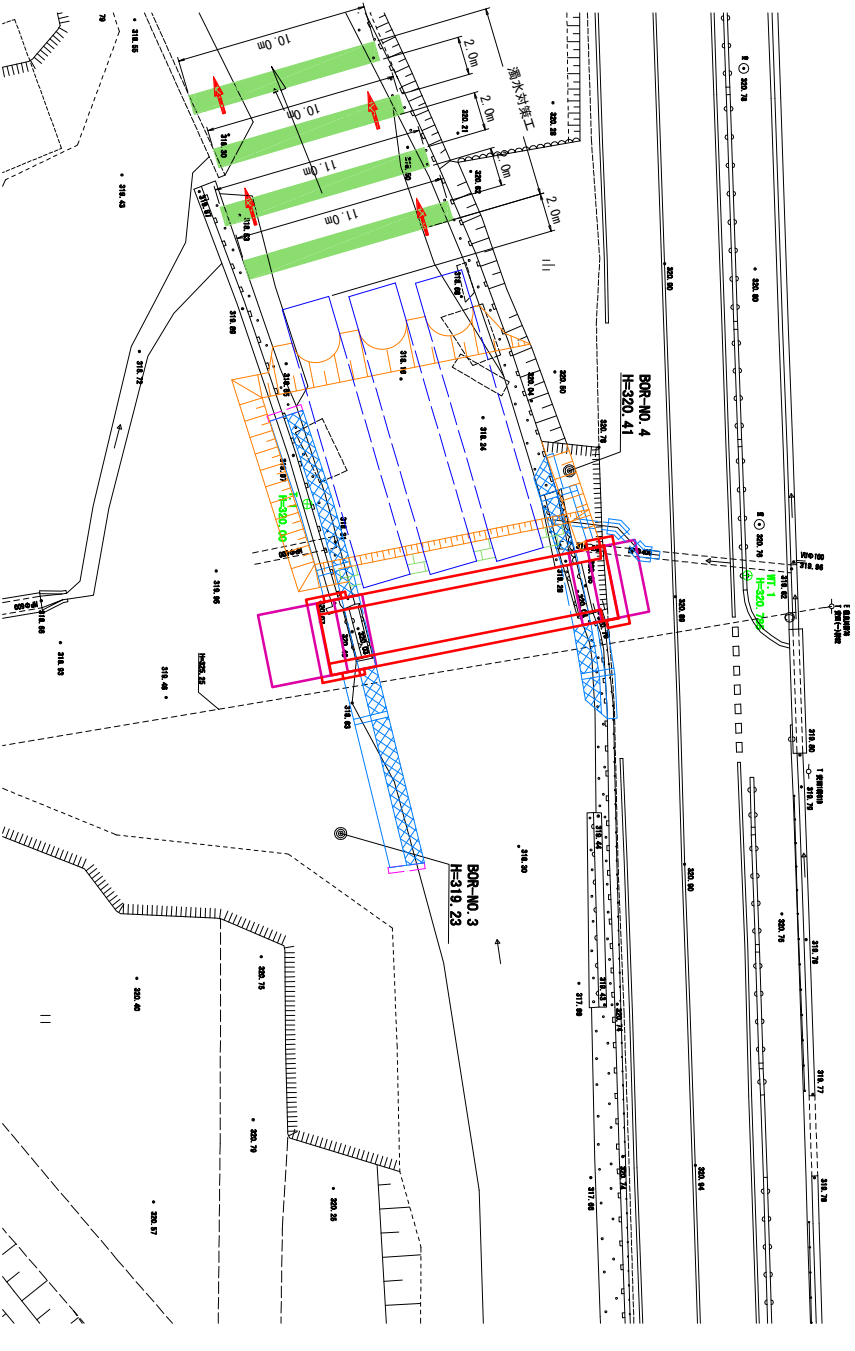


A2橋台側施工時
大型土のう標準図 S=1:200
(河床幅5m以上)

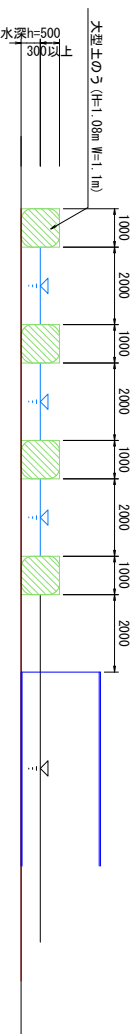


上部工施工時

平面図 S=1:200



縦断図 S=1:100



図面番号	1 / 33	縮尺	図示
事業年度	平成30年度		
工種	橋梁災害復旧工事		
種別	深見橋位置図	備考	/
名称	市道 十郎深見線		
工事箇所	三原市大和町		

深見橋 位置図

三原市

工事番号 第5496号

