工 事								
設計年度	平成3	31年度		[旧工事(市)	道大和町十郎	7深見線(深見	L橋))	
施工月日	令和 年	月	日		/	承成30 奏		
施工方法	請	負	三原市 大和町	下徳良		災)	/1 + *	-
工事期間				_		害/	<u></u> 仕 様	書
=	L 事	櫻	要		起	エ	理	由
施工内容 橋長 L=15. 26 下部工 逆T型橋台 構造物撤: 仮設工 上C単純工 PC単路土工	ì N=2基	n						

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、提出する必要の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加入しなければならない。また、加入した保険等については、保険証券の写し(保険以外の場合はそれに代わるもの)を監督員に提出すること。

なお,加入に必要な保険料等は,設計で現場管理費に見込んでいる。

第5章 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。

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
本工事費				
道路改良				レベル1
構造物撤去工		式	1	レベル2
		式	1	
防護柵撤去工		式	1	レベル3
防護柵撤去(ガードレール)				レベル4
		m	5	レベル3
特担物収録し上		式	1	V 1,00
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			レベル4
Activity in the	マッツール(松井町 1-15・NT	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	D 1/1/4
舗装版破砕	アスファルト舗装版, t=15cm以下			レベル4
 石積取壊し		m2	33	レベル4
Nort I. I. I Nort	0 > > > / Not feet LLs	m2	4	
鋼材切断	パイルベント(鋼管杭)		3	レベル4
排水構造物撤去工				レベル3
 ヒューム管撤去	管径400mm	式	1	レベル4
	H 122 2 3 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	m	5	
運搬処理工		式	1	レベル3
殻 運搬	Co(無筋)			レベル4
	Co(鉄筋)	m3	29	レベル4
以足似	OO (WARD)	m3	6	V 1/14
殼運搬	As			レベル4
		m3	2	

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
殼処分	Co(無筋)			レベル4
		m3	29	
殼処分	Co(鉄筋)			レベル4
		m3	6	
殼処分	As			レベル4
	Am a s s s s s s	m3	2	
現場発生品運搬	H鋼,パイルベント等			レベル4
A NAT.		式	1	
舗装		F .		レベル1
A NAT.		式	1	
舗装工		Da.		レベル2
2 Abrilana		式	1	
アスファルト舗装工		N.		レベル3
	and A A A A A A A A A A A A A A A A A A A	式	1	
下層路盤(車道·路肩部)	RC-40,全仕上り厚150mm			レベル4
,		m2	30	
上層路盤(車道・路肩部)	M-30,全仕上り厚100mm			レベル4
±6 → /		m2	30	
基層(車道・路肩部)	再生粗粒度(20),舗装厚t=50mm			レベル4
	平均幅員3.0m超	m2	30	> > > 4
表層(車道・路肩部)	再生密粒度(20),舗装厚t=50mm			レベル4
A-A-V-Lla	平均幅員3.0m超	m2	30	
舗装工	橋面	_5.		レベル2
155		式	1	
橋面防水工		_1>-		レベル3
<u> </u>	1 7 1 1	式	1	2 3 3 4
橋面防水	シート系防水		00	レベル4
ファファント体壮士		m2	38	7
アスファルト舗装工		_1>-		レベル3
丰田(丰法 - 昭 三 初)	五化熔炉床(00) 亚拉维州原,00	式	1	7 . 68 27 4
表層(車道・路肩部)	再生密粒度(20), 平均舗装厚t=80mm	. 0	0.0	レベル4
細帯 サンノと 11. 1	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	0	•	V~/V4
出きを推進され		m3	1	レベル2
排水構造物工		4-	4	V~/V2
		式	1	

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
管渠工				レベル3
>		式	1	2 2 2 4
ヒューム管(B形管)	据付 管径400mm 固定基礎180°巻き		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 e	4	レベル4
		m	2	, 44 T
防護柵工				レベル2
		式	1	
路側防護柵工				レベル3
ガードレール	≫社 日 Car C OD	式	1	レベル4
カートレール	塗装品_Gr-C-2B	m	5	V 1/V4
防護柵基礎工		ш	0	レベル3
DANCE IIII COLOR		式	1	, , ,
ガードレール基礎				レベル4
		m	5	
型枠	円形紙管 175×3.5			レベル4
	SD295A_D13	式	1	レベル4
光 人月刀	DDZ93K_D13	t	0.01	V 1/V4
区画線工			0.01	レベル2
		式	1	
区画線工				レベル3
\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\		式	1	
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	レベル4
コンクリート橋上部		m e	0	レベル1
T IN THE		式	1	,,,,
PC橋工				レベル2
		式	1	
プレテンション桁製作工				レベル3
		式	1	レベル4
ノレノンション伽袋作		本	5	V * \/V4
		/ *	J	レベル3
		式	1	

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			レベル4
7. A.F. at 1000-111	ゴム支承(バッド型)S-2	m	7	
変位制限装置	可動, M42D			レベル4
-La P.L. of J. Individual L. Press		組	4	
変位制限装置	固定, F55D			レベル4
turn		組	4	
架設工(クレーン架設)				レベル3
The Landau		式	1	
桁架設	プレテンションPC単純床版橋		_	レベル4
Little III. Av.	AS-12相当	本	5	
床版・横組工				レベル3
		式	1	
コンクリート	呼び強度30,スランプ12,粗骨材20(25)			レベル4
	W/C(55%),種別(普通)	m3	2	
PCケーブル	プレテン桁用(1S17.8)			レベル4
		m	28	
緊張	1S17. 8, CCLグリップ			レベル4
		ケーブル	8	
足場				レベル4
		式	1	
橋梁付属物工				レベル2
		式	1	
伸縮装置工				レベル3
		式	1	
鋼・ゴム製伸縮装置	普通型 車道用			レベル4
	伸縮量35mm	m	4.0	
鋼・ゴム製伸縮装置	普通型 車道用			レベル4
	伸縮量20mm	m	2.6	
排水装置工				レベル3
		式	1	
排水桝	角形鋼管 50*100			レベル4
		箇所	1	
地覆工				レベル3
· ·		式	1	
場所打地覆	W=600			レベル4
		m	30	

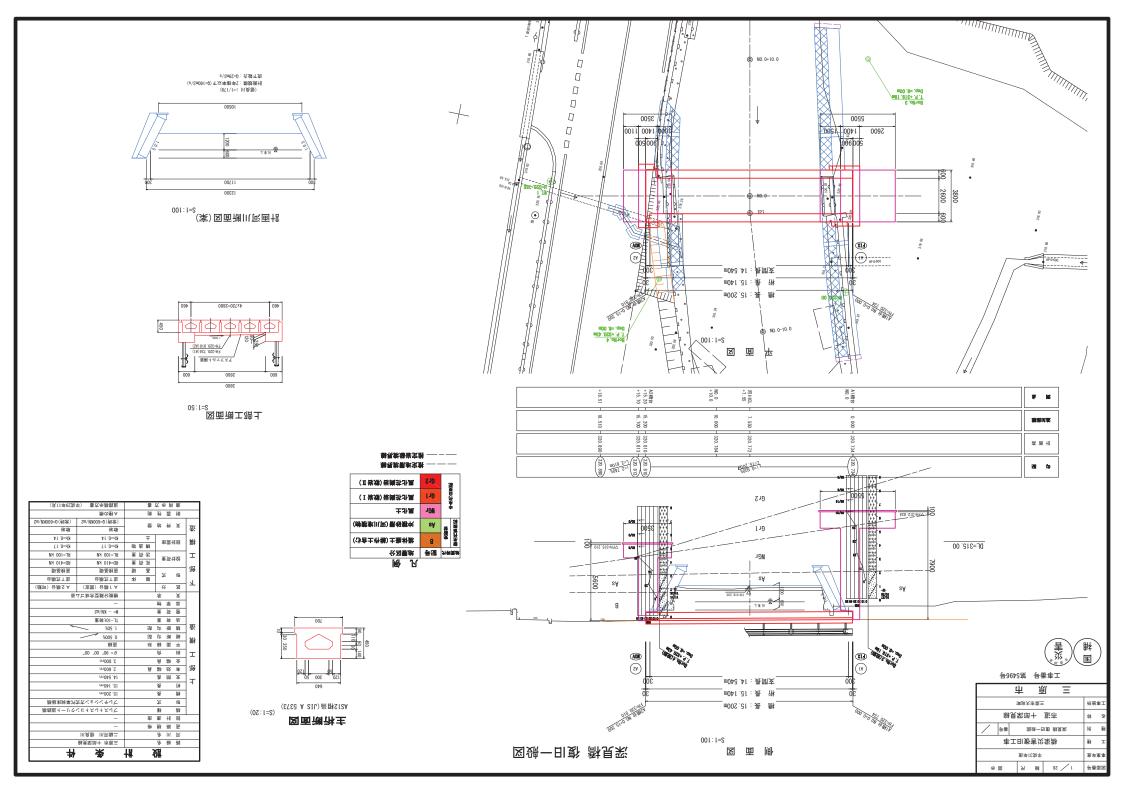
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
橋梁用防護柵工				レベル3
		式	1	
橋梁用防護柵	Gr-C-2B-5			レベル4
\(\rangle \frac{1}{2} \rangle \frac{1}{2} \ra		m	29	2 320
銘板工		式	1	レベル3
	ブロンズ製, 300×150×15		1	レベル4
们可受口仪	プログス袋, 500人150人15	枚	4	V 1/V4
橋歴板	ブロンズ製, 300×200×13	- 1	1	レベル4
IIII/JE: I/A)	枚	1	,,,,
橋梁下部			_	レベル1
		式	1	
道路土工				レベル2
		式	1	
残土処理工				レベル3
			1	
橋台工	A1			レベル2
thalle I		式	1	
作業土工		_6		レベル3
大约		式	1	レベル3
橋台躯体工		式	1	V ~ / V 3
均しコンクリート	18-8-40BB, t=100mm	, A	1	レベル4
A Carry Tr	10 0 4000, t-100000	m2	23	V 1/V4
コンクリート	24-12-25 (20) BB	1112	20	レベル4
	21 12 20 (20) 55	m3	58	7. 7. 1
	SD345_D16~D25	mo		レベル4
27 1/4/4	25015_515	t	2. 53	
鉄筋	SD345_D13			レベル4
		t	0. 22	
型枠	一般型枠			レベル4
	鉄筋・無筋構造物	式	1	
型枠	円形紙管 175×3.5			レベル4
		式	1	
足場	安全ネットの無	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,		レベル4
		式	1	

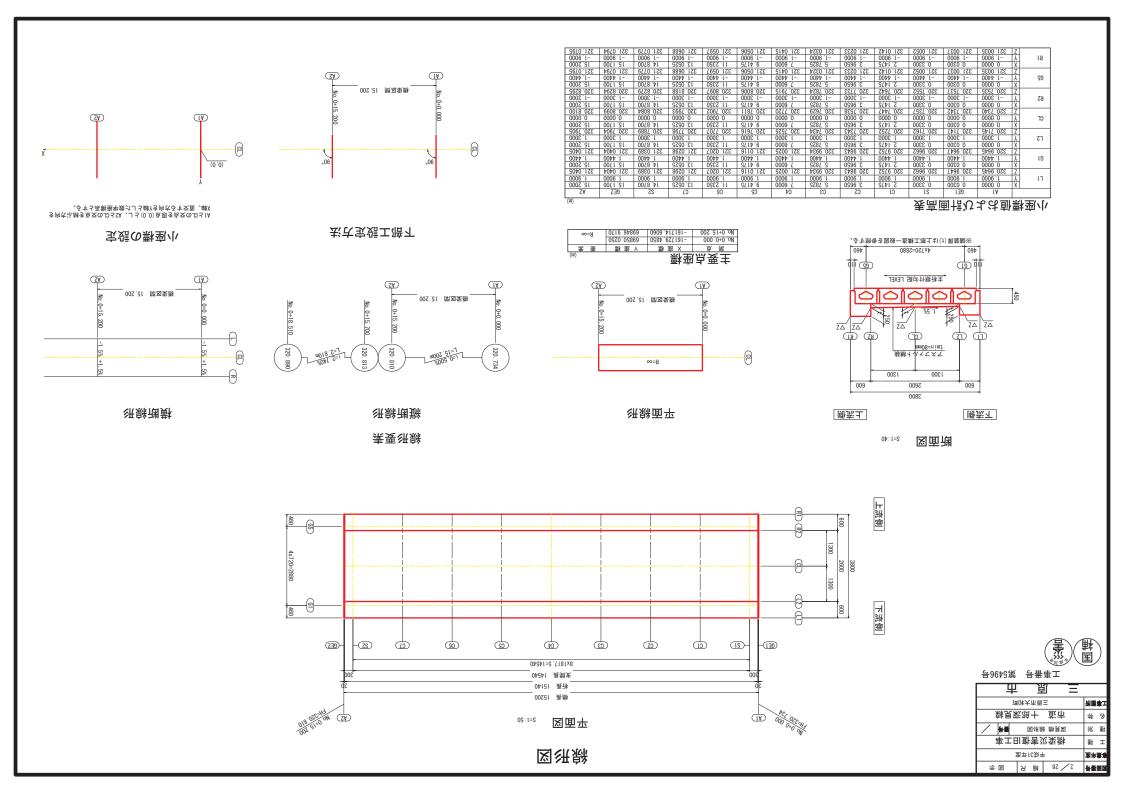
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
橋台工	A2			レベル2
		式	1	
作業土工				レベル3
		式	1	
橋台躯体工		D.		レベル3
[E. 2 . 2. 22 . 2	10.0.1000	式	1	
均しコンクリート	18-8-40BB, t=100mm		15	レベル4
	0.4.10.05(00) PD 60;** (L	m2	15	2 .8 3 4
コンクリート	24-12-25(20)BB, 一般養生		0.7	レベル4
bit. htt	Co夜間割増の無	m3	37	2 .8 3 4
鉄筋	SD345_D16~D25	,	0.00	レベル4
ስዛ- ለጎት	ODO AE DIO	t	0.99	レベル4
鉄筋	SD345_D13		0.00	V~/V4
	6n.#il+h.	t	0. 36	レベル4
空件	一般型枠	式	-	V~/V4
型枠	鉄筋・無筋構造物 円形紙管 150×3.5	I.	1	レベル4
空件		式	1	V \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
	支保耐力 40kN/m2以下	74	1	レベル4
义 体	文术顺力 40kN/m2以下	式	1	V 1/V4
	安全ネットの無	14	1	レベル4
上 物	女主イットの無	式	1	V 1/V4
法覆護岸工		14	1	レベル2
仏復曖斤工	石序阅	式	1	V 1/VZ
		14	1	レベル3
[[宋上上		式	1	V 1/V3
Coブロックエ(Coブロック積)		10	1	レベル3
		式	1	V 17V0
	18-8-40BB, W=681, H=400		1	レベル4
	10 0 1000, # 001, 11 100	m	9	v -701
大型ブロック積	ブロック積(空積) 控長60~65cm	m		レベル4
7 1 2 7 7 1 M	壁体質量1.15t/m2以上	m2	28	,,,,
胴込・裏込材(砕石)	RC-40	***************************************	20	レベル4
		m3	15	. ,
吸出し防止材(全面)設置	合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m			レベル4
2012 - 124 - 14 (-12hml) 120 http	- 1974 1174 117 C 1 C	m2	28	

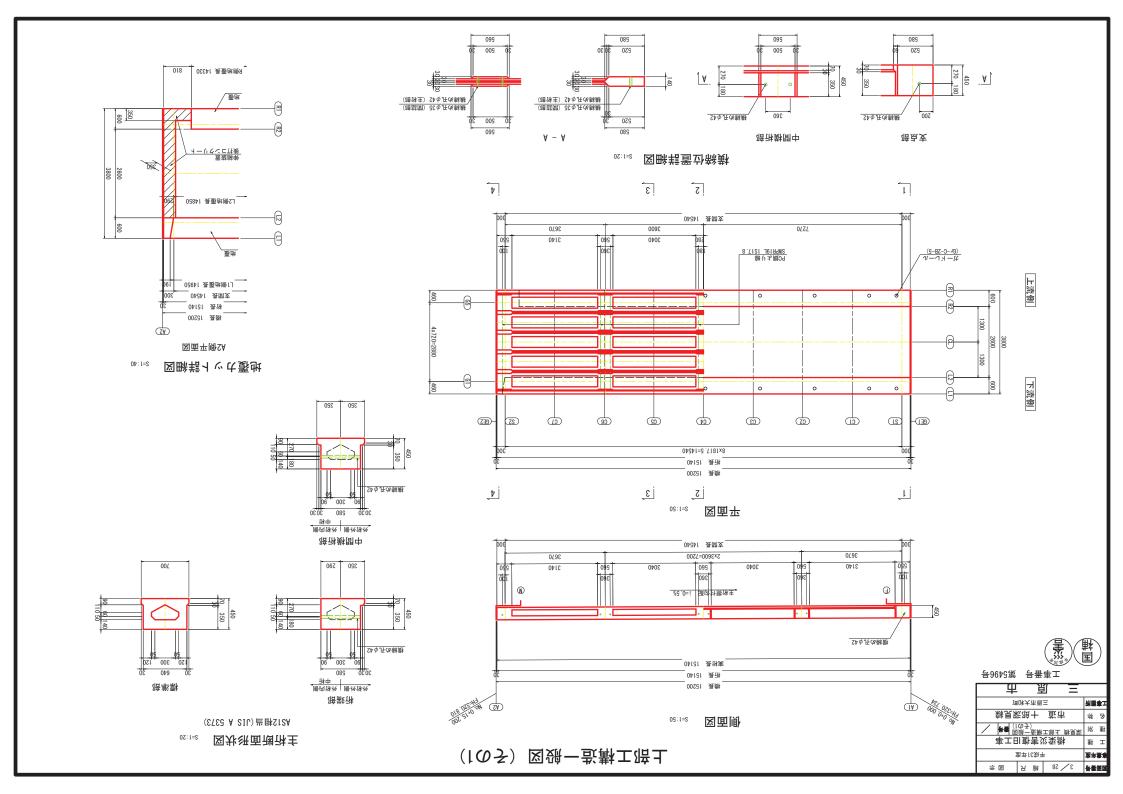
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
天端コンクリート	18-8-40BB			レベル4
		m	7	
小口止コンクリート	18-8-40BB			レベル4
	1号	m3	1	
小口止コンクリート	18-8-40BB			レベル4
	2 号	m3	1	
すりつけ工				レベル3
		式	1	
すり付け工	ブロック積み			レベル4
		m2	8	
盛土工				レベル3
		式	1	
路体(築堤)盛土	施工幅員2.5m未満			レベル4
		m3	3	
法面整形工				レベル3
		式	1	
法面整形(盛土部)	法面締固め無,現場制約無			レベル4
		m2	8	
植生工				レベル3
		式	1	
	[規]300m2未満			レベル4
		m2	8	
法 覆 護岸工	左岸側			レベル2
		式	1	
				レベル3
		式	1	
Coブロックエ(Coブロック積)		-		レベル3
		式	1	
コンクリートブロック基礎	18-8-40BB, W=547, H=350			レベル4
, , , , , <u>, , = , , </u>		m	24	
大型ブロック積	ブロック積(空積) 控長50cm			レベル4
	壁体質量0.81t/m2以上	m2	74	
胴込・裏込材(砕石)	RC-40			レベル4
		m3	38	
吸出し防止材(全面)設置	合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m			レベル4
%H 0 1/4 m 1.1 / Trim\ ₩ E	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	m2	74	, , ,

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			レベル4
		m	24	
小口止コンクリート	18-8-40BB			レベル4
	3号	m3	0.4	
小口止コンクリート	18-8-40BB			レベル4
	4 号	m3	0.4	
間切工	18-8-40BB			レベル4
		m3	2	
全工種共通仮設				レベル1
		式	1	
				レベル2
		式	1	
土留・仮締切工				レベル3
		式	1	
水替工				レベル3
71-H —		式	1	, , ,
			-	レベル3
		式	1	,,,,
路側防護柵工				レベル3
		式	1	,,,,
ガードレール	塗装品_Gr-C-4E			レベル4
X 1	撤去復旧	m	4	, 46.4
汚濁防止工	10000000000000000000000000000000000000	ш		レベル3
171200111.1.		式	1	V 47V3
交通管理工		14		レベル3
久旭自座工		式	1	V 1/V3
		14	1	レベル4
父		人	536	V 1/V4
直接工事費			990	
でで担び上尹貝でで				
軍搬費				
坐 恢复				
海伽弗				レベル2
運搬費			1	レ・ハレム
· 安松 进		式	1	1.024.0
運搬費		<u> </u>	4	レベル3
		式	1	

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				レベル4
壬冲⇒ル₩+トハ/ぬが口		台	1	レベル4
重建設機械分解組立輸送費		旦	1	V / V 4
仮設材運搬費		<u> </u>		レベル4
		t	79. 9	
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				







(7+gZ) /0L=!	遊 爭 肇 衝
.00, 00, 00,	角 棉
m 009.2	員副校市
14. 540 m	录 間 支
15. 140 m	균 걔
15.200 m (道路中心線上)	큸 촭
1L-10	重 計 活
熱斌和解単09た式	左 泺
群4ーいなくに4 スレイスした	限 動
	朴桑情 號

(Zmm/N: む単)		動機器の	* 标用 動
		Inter-	
	(T+97) /01=!	76	掛整係
	.,00 .00 .06	毎	掛
	m 000 .S	員	副校市
	m 042.41	골	間支
	m 041.31	질	計
(土縣4	15.200 m (道路中4	골	齂
	01-11	事	앞 몫
静斌末蚌单	OYたたくョン方式PC	- 注	紐
離 ー し で	4ベニイズリイズコング	[18]	軽

0	50	動本基の夏代	办容格	の合製る1	た出草多是蒼宝	
0	15	(炭敷) 卦及插	斌和	動類帰夏氏為影15		
0	10	(食机) 卦火桶	패파	91/83/1	争争よう取ら	
0	81	(炭素) 對久	掚	≡l√×	K SELLY CHINELLE	
0	17	筛鈕—		動大量夏氏為影目		
9	34	夏氏次点外劉				
912	2D3	[微幾]				
1110	1128	(銷卦及桶)む	(文)			
1202	1222	(計計計析)	次計	MI XRI	ILIZEN CANDACTO	
1595	1316	参直人草ス レイ	とった	即間相	#夏氏為聚15	
1422	1440	初人様スマイス	製氏込点外鈎 初人能スリイスリン 終直人能をリイスいい			
1280	1600		刻九:	动点分類		
1820	1880		劐	能張15		
1817.8 1517.8	SWPR7BL 1S15.2	[bC韓财料]				
	2.00	職 報 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表 表			大為 斎孙	
53.0	24.5		要重	斯 本公単		
2, 20	2.80	(၉၁६+湖ን	/ 尹)	28712618		
1.70	2.30	(いつはい個の子) (いつは、個の子)	У Д)	38 +W 47 FE		
5. 20	3.10	(ሰጋዩ+蝸ን	(4)	28 71 64 68	動照峙	
1.70	2. 60	(もこれで耐し	У 큐)		夏氏ふ影15線	
1.10	1.50	(ሰጋዩ+蝸ን	(年)	T1 2K34EU8		
08.0	1, 20	(もこれで耐い	У 큐)			
4.00	00 '9	動大器		型化 る間 込 サ は 平 る き う か 条 製 前		
0.37	77 0	動本基		駐費	\$41−11 <i>4</i> <=	
1.20	1.80	銷對久顸	!			
5. 20	3.10	바라性能	!	मा प्रसाय ३	別代初張1541曲	
00.00	00.00	朴桑 縣		中山山中土	8.七为郡15针曲	
18.1	1.64	参直人草ス マイ	۲1 <i>۲</i>			
11.00	16.00	銷對久顸				
16.50	24. 00	销营性能	!	ज्ञास्त्रकात्व ३	別代の辭丑も曲	
11.00	16.00	- 神桑 縣		即母	11十七級11十二曲	
13, 71	19. 59	参直人草ス レイ	۲1,C			
72.0	32.0	夏能辭	田の祖	人様大し	121L	
0 10		夏厳率基情短 夏厳率基情短 夏厳解王の制人能 スソイ スソビ				
30.0	0 .03		動影	拳基指弧		

[変能率基情パーリセンにの材稿学] Zmm/N 42: イーリセンに膨此

(LEVEL) 0. 000%

L2 CL R2

(S2) 中 場 (S2)

(LEVEL) 0. 000%

(I2)台鹬IA

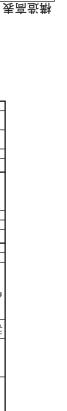
∇Z¢ 320.091 320.091 320.091 320.091 320.163 320.163 320.163

△∑3 350 128 350 128 350 128 350 531 350 531 350 531 □ 0'420 0'420 0'420 0'420 0'420 0'420 0'420 0'420

722 320, 609 320, 609 320, 609 320, 681 320, 681 320, 681

T01.10 ST21.0 TT01.0 T01.0 ST21.0 TT01.0

0.035 0.035 0.035 0.035 0.035



逼应向衣線承支

高粒天暗不

孠承支

高併王

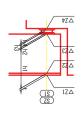
司装舗

計画部

割一人へ

高緑イ砕主

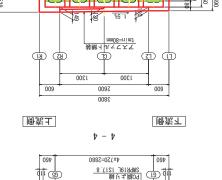
高談天祧主



順流	4
7 - 7	
11b (f) PC調本 4×720=2880	
■ 主称据付勾配 LEVEL	1
	710 450 270
養額 1 11 C C X T M M M M M M M M M M M M M M M M M M	·
1300 1300	1(-0.4) - tt
009 7900	
3800	
順流	4

04:1=2 **図面間**

上部工構造一般図(その2)



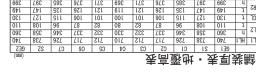
5 - 5

(RI) (R2)

順流工

009

	09p
529	19 18 18 19 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18
	(3) (2) (2) (1) (3) (3) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4







图野吸滤剂

(Gr-C-28-5) 71- 1: 1-11

0917

(RI) (RZ)

順流土

091

1

(R)

009

順流土

009

751

4

4×720=2880

主标据付勾配 LEVEL

> 装離 1 U へ C ス T mm08=n i m J ф

> > 5000

3800

5 - 5

4×720=2880

主新据付勾配 LEVEL。

装舗 1 1 (て C A T mm08=n i m t

7600

3800

1 - 1

1300

1300

1300

110 GT PC網より線 SWPR19L 1517.8

1300

ф ф

009

009

順流不

順流不



元 董事工

林 2

軽 エ

東辛集車

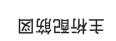
嵐

車工 田 彭 害 災 梁 鹬

示図 兄 離 85 **▶**↓ **青春面図**

台967G集 台舉 重工

価時大市 副三

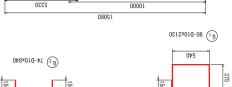


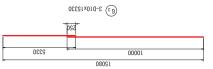


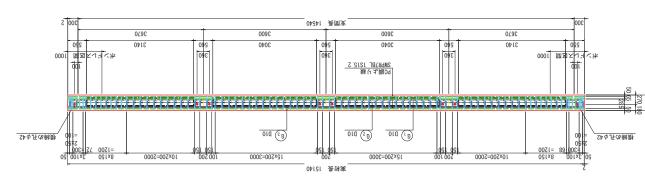


告9679第 告罄 重工



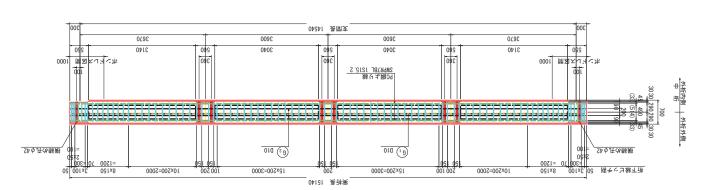




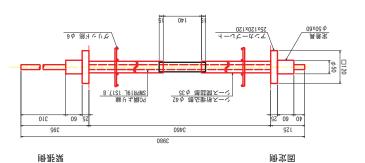


04: f=8 図面平

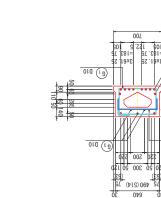




新面図 8=1:20

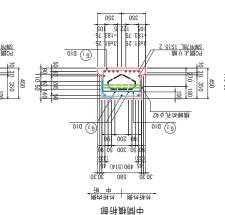


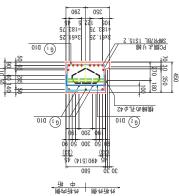
凶뻐藉具青코辭斢



010 (s 2)

糧薬點





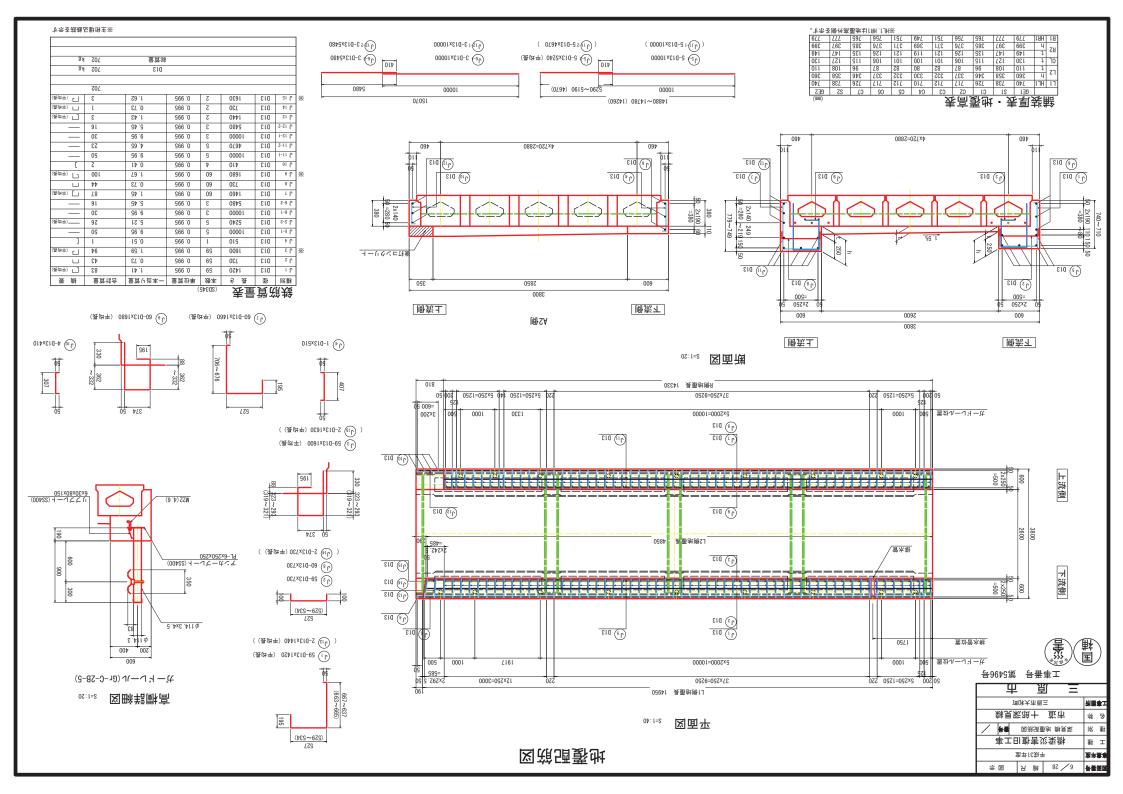
꺢牝

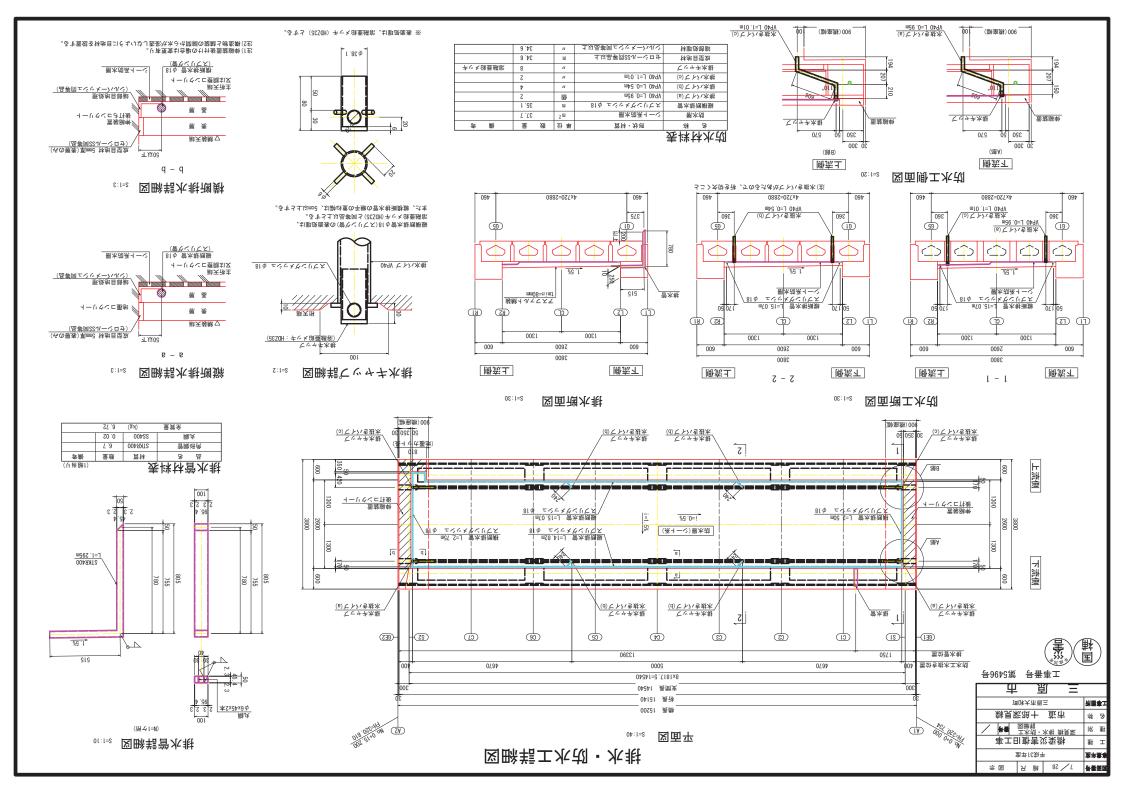
。 ふする 証拠 深る 側流 不 ぬ する す 工 誠 コ 去

g: L=S

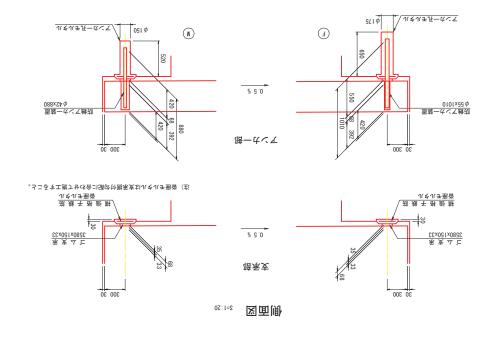
。 す示き糖理平水の線とも降39の代以段土最び返段不量 , 却内()(主

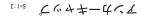
林曉√ーロイベビドベホ ◆ ● PC額料 险 让





(図巻巻) 図 略 精 承 支





79

ZΦΦ

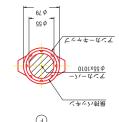
644-444

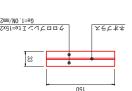
<u>-></u>γ-4<7 088×2⊅φ

<u> てキッパ</u>料料

向衣蘚滸



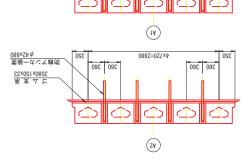




태리 承支 교

						N12とする。	DS-TS ,ま 朴本一シ\-	- 代くての 代くて動初 ※
		780.0	0.032	0.055	Еш	1(やいチ 解 収 無		1/4/13/14ー4ベイ
		144	0.072	0.072	Еш	1(やいチ 解 収 無		1(そ1(チ型谷
20	D10x50x	45.86	22. 93	22.93	Κg	2D342X1\$2D562	3700x250	瓿幾千酔鮔 醂
	"	7	7		11	"	M42D	"
7	ST-SGN1	7		7	*	OHT 対 は は は は は は は は は は は は は		置禁一代くて趙初
7.	l w lvT2	091.7	3.580	3.580	ш	平 図	120×33	承支厶亡
華	Ψ	[부부	(M) SA		中位	買料	表 卞	報 各
		1	<u> </u>	Ř				





390 390



4×720=2880

390 390

量 第 国

河油事工

姓 2

底 動

軽 工

東平東市

台96tg第 号番車工

価時大市 副三

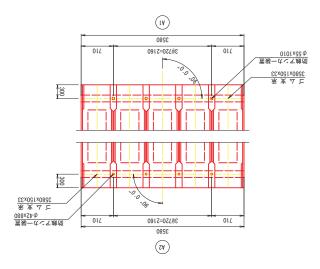
線見緊阻十 董市

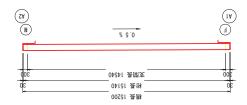
東本1550平

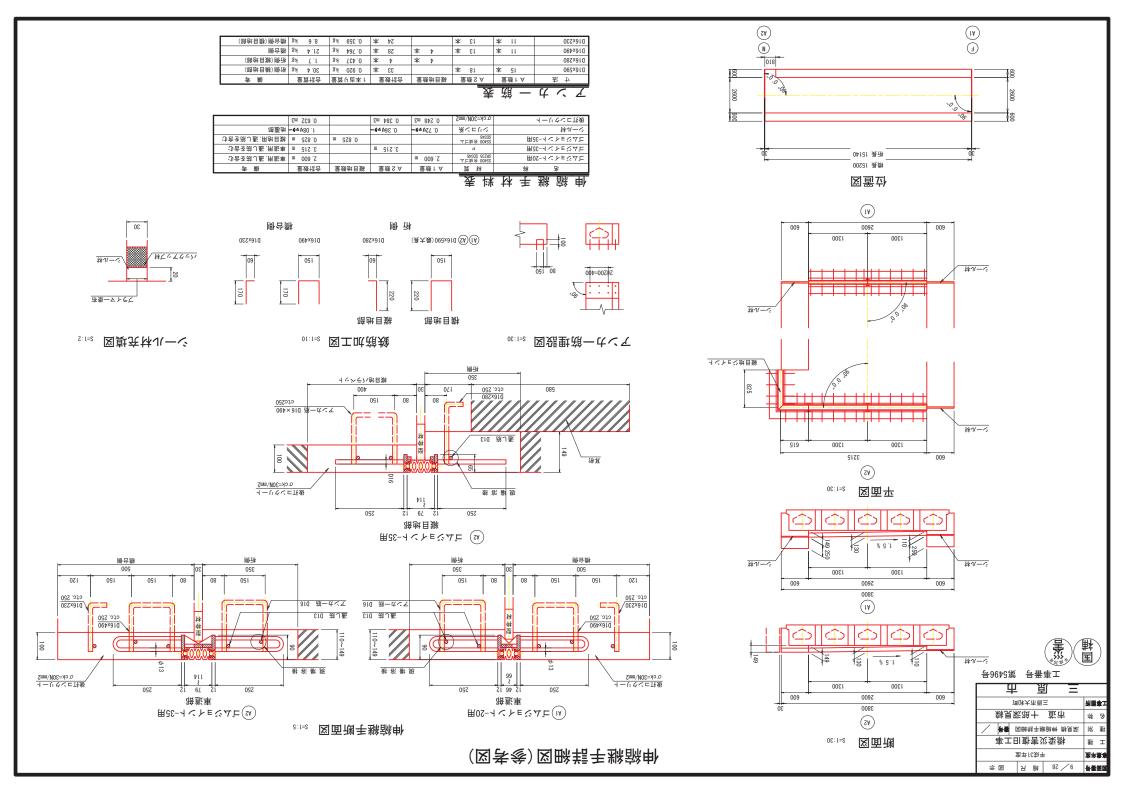
示図 兄 離 82 **8 등書面図**

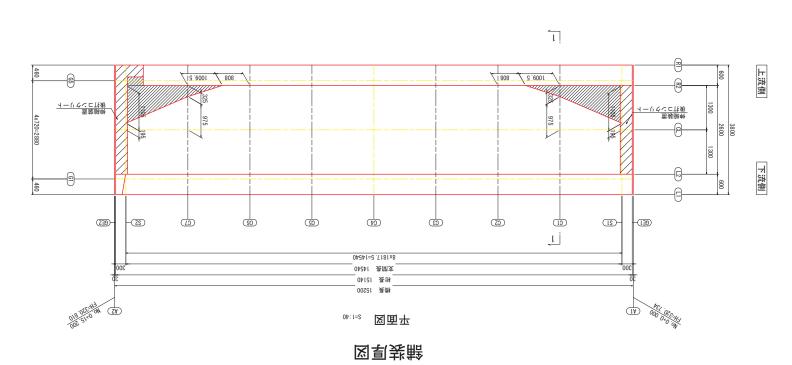
得響 図畔若承支 謝見聚

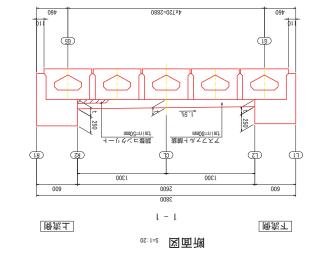
蒯











颛天浒▽

装齢イパマススで mm08=nimt

表 東 東 京 ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・												
GE2	22	LO	90	C2	C4	63	62	10	IS	GE1		
110	108	96	L8	28	08	85	78	96	108	110	司全装 餘	
110	108	96	L8	28	08	28	<i>T</i> 8	96	108	110	型イ ハ へ て 入 下	2.
-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	型イーリ 4くに整鵬	
130	127	112	901	101	100	101	901	112	127	130	夏全葵 鯨	
08	127	112	901	101	100	101	901	112	127	08	型イ ハ へ て 入 下	٦:
90	-	-	-	-	-	-	-	-	-	09	刺オーリ 4くに整鵬	
671	741	132	156	121	611	121	156	132	741	671		i
08	08	08	156	121	611	121	156	08	08	08	型イ ハ へ て 入 下	7
69	L9	99	-	-	-	-	-	99	L9	69	割4ーリセント整鵬	

。るすと動玄成めさる支援TをイーリウンにさT後齢申おLSJ, S2, I2, I3 (51, S2) ふちちょう 小一トの最小厚は50mmとする。

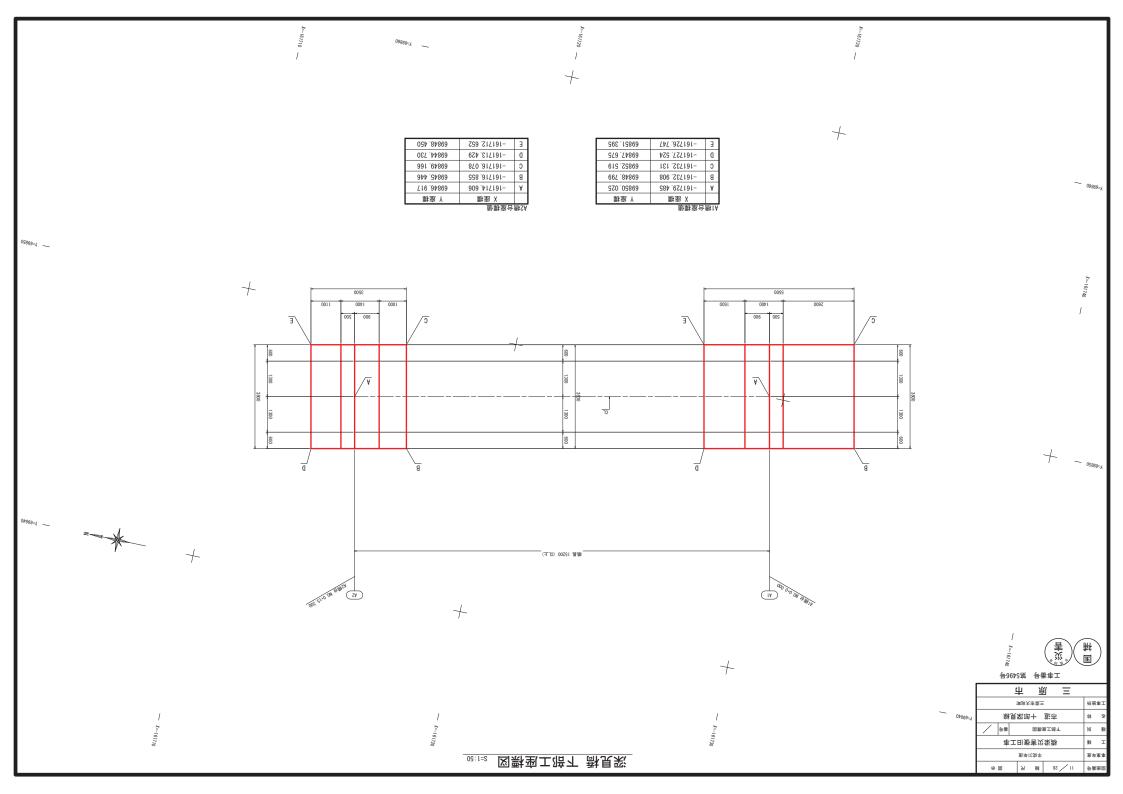


東辛集事

	_
告96 7 9第	금묲集工

中 副	=	
西	福富	#1
線見緊鳴十 董市	桥	\$
►■ 図乳装舗 熱見案	lig.	軽
車工 日 <u></u>	郵	I

妻辛1€魚平 示図 兄 離 82 ****01 **등看面**図



∞i:l=2 図鳻一武斠台鹬IA 鹬見彩

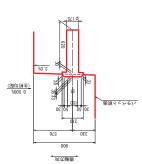
(X i 7)

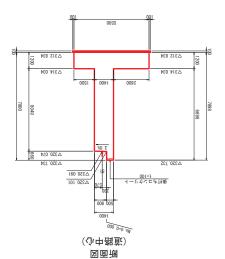
	中月	Í	Ξ		
	預置	±Ι			
縣見	緊调十	東東		耕	\$
/ 台張	国領一	影耕台	排IA	168	動
垂工 かんしゅう	車工 日				
	東幸	楽士			
平 図	兄 離	82	15 /	음뫂	里図

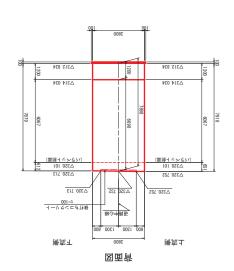
料置

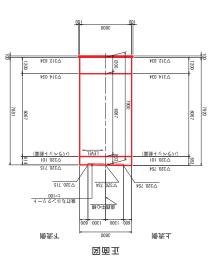
《災害》 告96岁第 告罄 重工











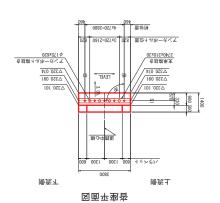
- 朴楽情號工器不

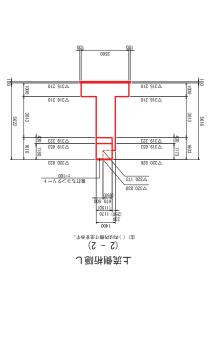
漿基発面	左領工類基
mS I	录只宏大最游裁
31. 25 d	是 養宝 競規
20 342	収郵流裁工暗不
54 N∕mm²	敦能확基情盤工碲不
xi3	种染汞支
台謝 左T蜓	左領工硝イ
辦選和純単34左式と E ぐとそして	左領工領土
年線	林各

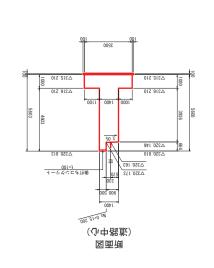
	TEVEL		强应向式躺承支			
350, 091	320.091	320, 091	高龄天工器不			
0.035	0.035	0.035	割1(41(壬			
0.033	0.033	0.033	製承支			
0.000	000.0	000.0	宣一とつ			
350.159	320.159	350, 159	高縣不計主			
0.450	0.450	0.450	高計主			
350.609	320.609	320. 609	高鄰天排主			
LL01.0	0. 1272	79#1 °0	割装鞋			
320, 7162	320, 7357	320, 7552	英国指			
77	70	R2				
	土I2 (xiii) 台跡IA					
(車: 孕青)	泰高區	11指工器工				

順流不 順流土

図面平斌회







奶基鉄直

31.25¢

SD 345

S4 N/mm²

継湖和鲱車39左式ベεぐビデント 台離左7英

320.163

0.035

0.033

000.0

0.450

0, 1272

320, 231

320, 681

320, 8084

TZS (NoW) 导辦ZV

320, 163

0.035

0.033

000.0

0.450

79Þ1.0

320, 8279

320, 231

朴楽情鵎工器不

320, 163

0.035

0.033

0.000

320, 231

320, 681

320.7889

LL01.0

表高画信工器工

0.450

長衛宝湖 是只宝大最湖 上領工辦基

神染承皮

左張工語土

排品

GIC向衣線承支

高款天工語不

割パをパチ

职承支

当一とつ

高計主 高縁不計主

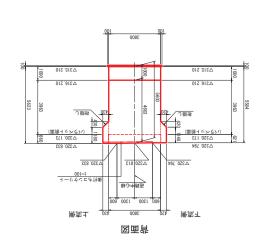
高齡天計主

刺菜醋

高固情

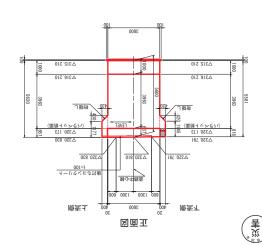
順流土

敦蔚苹基情级工碲不



図面平斌海

順流不



T

△320,173

厂 順流不

TEVEL

図面平型管

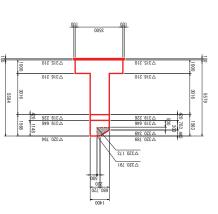
△320.146

△320.173

順流土

コ副排

○S:1=2 図畔若承支 □□広崎縣_







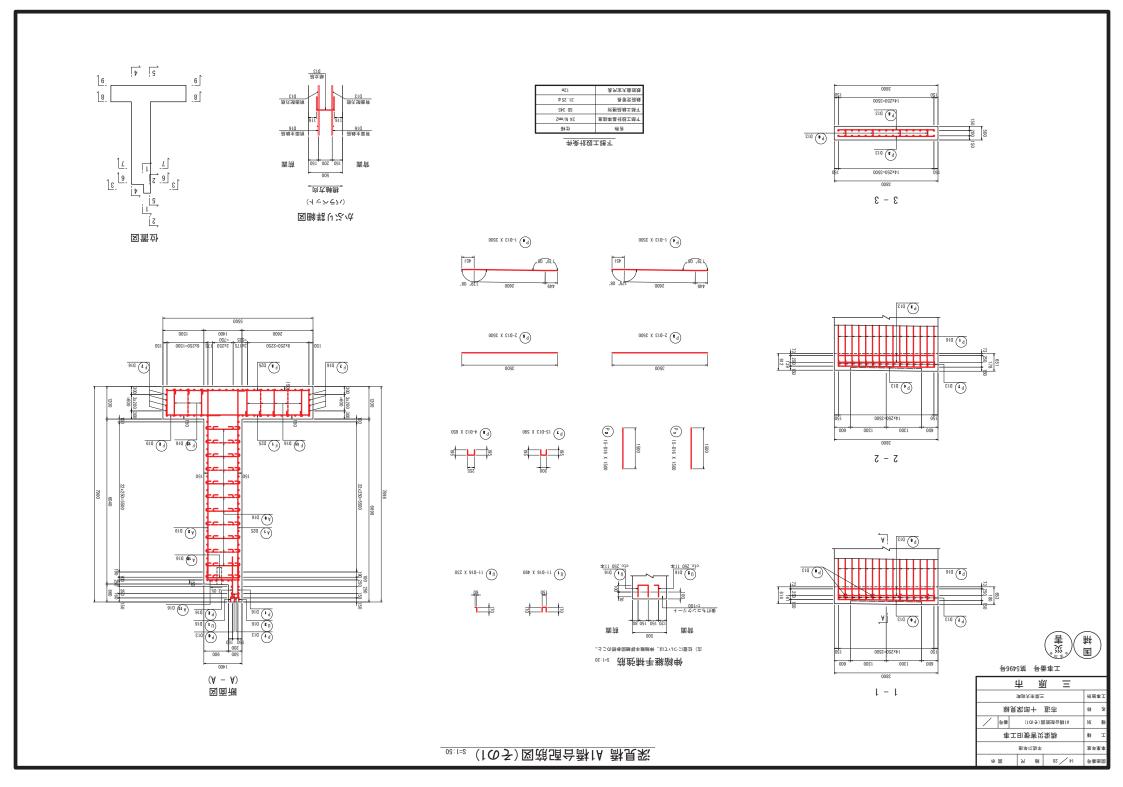
 本図
 月 師 85 C Et
 存着図

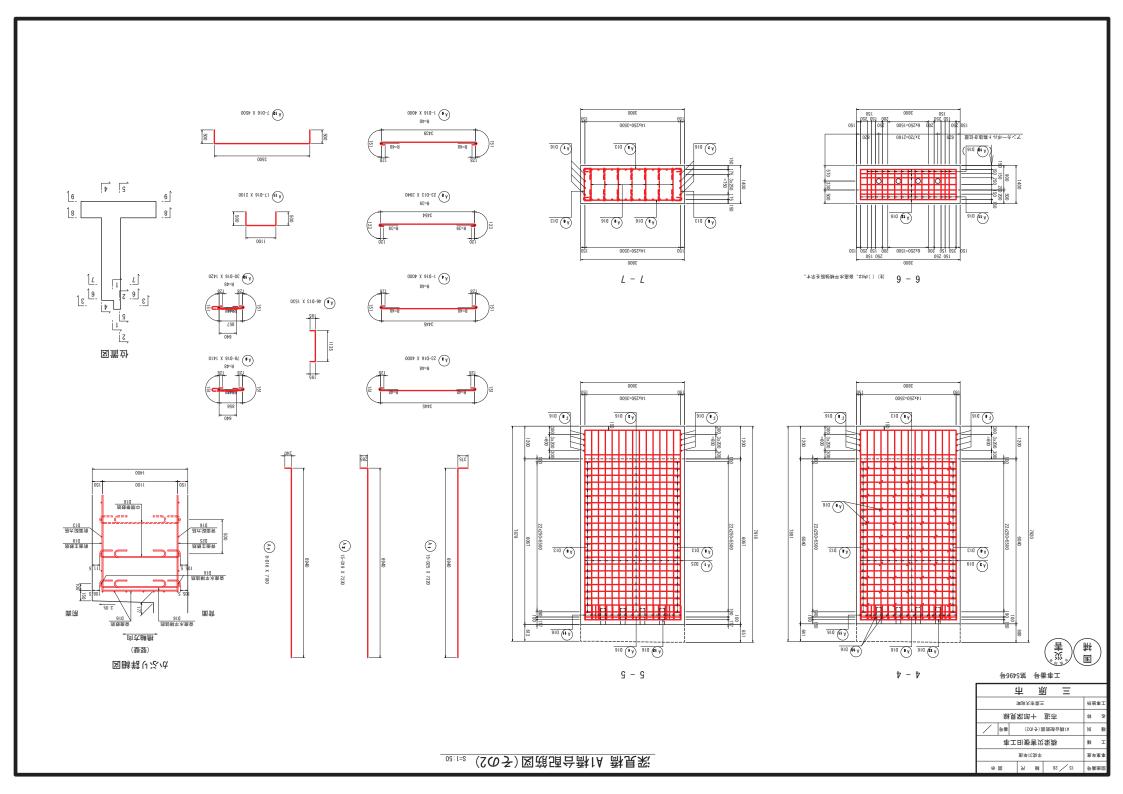
 別事16為平
 別事2章本
 第 工

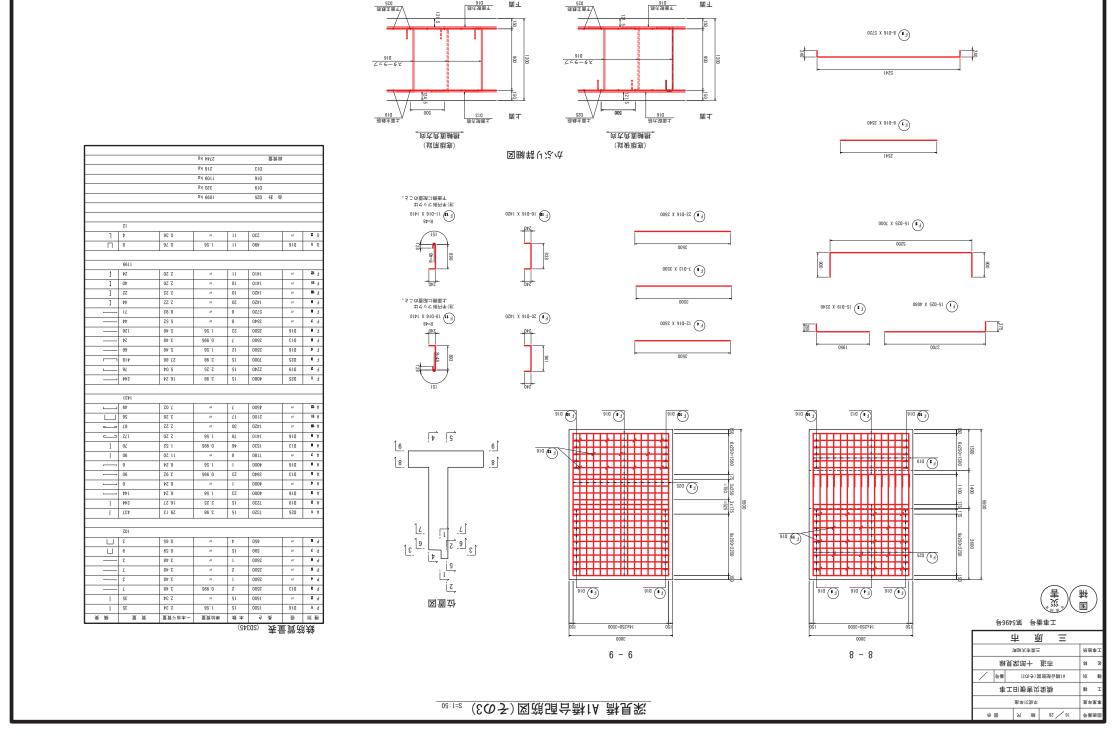
 事本工印数書2次発謝
 磐 工
 線見製油十 証市
 株 多

 市域大市和三
 州田本工

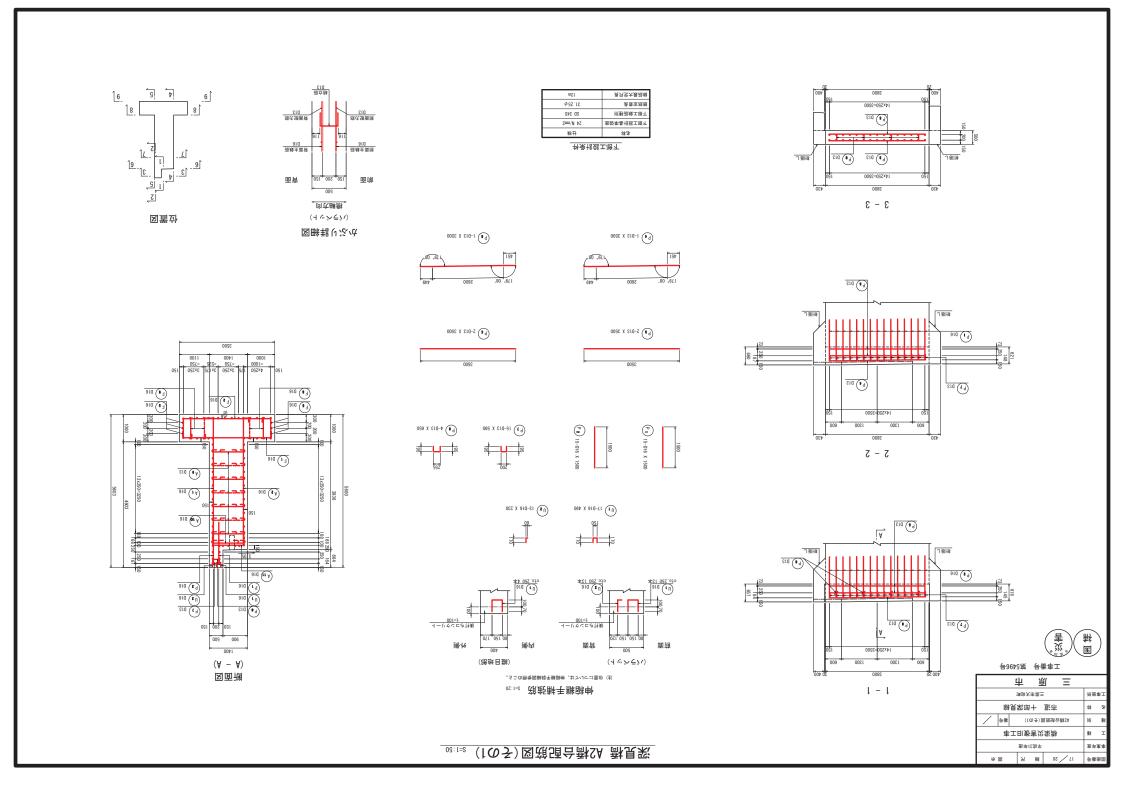
 長9642款
 号番車工

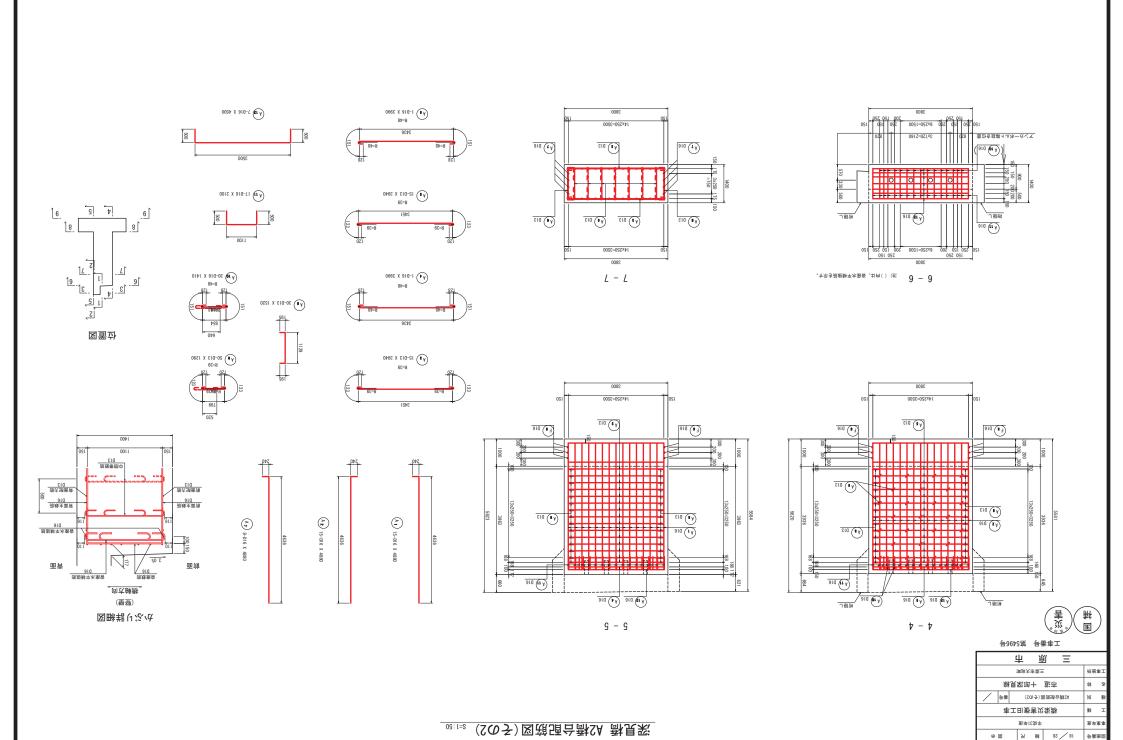


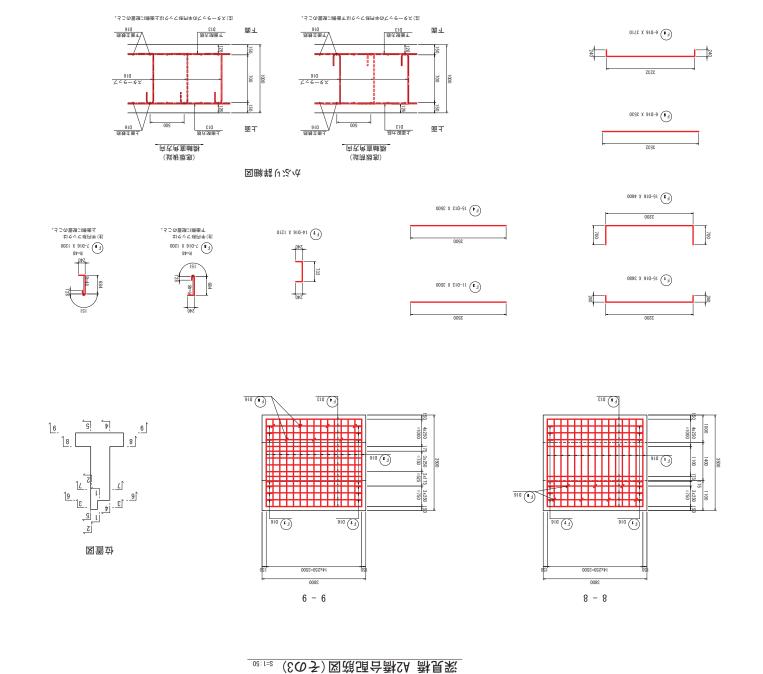




。よこの置端に勝面土却々でて続円半のででで一を太(紅

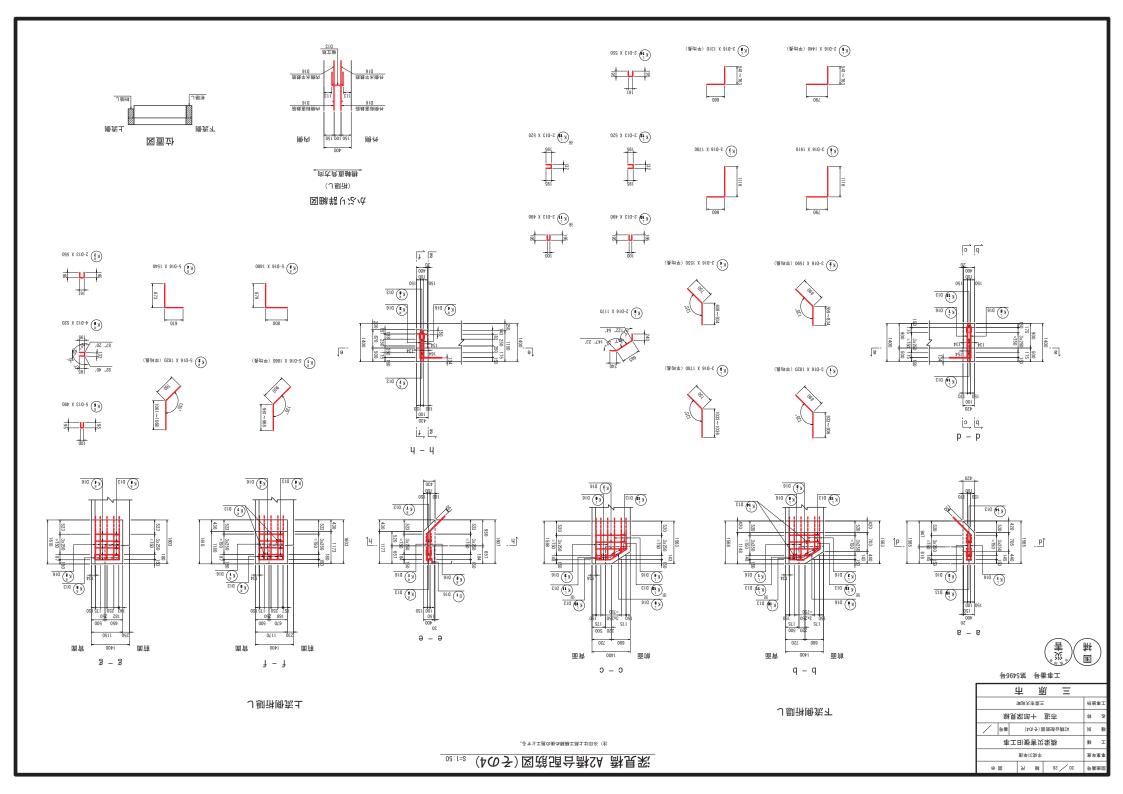








		华	葪		Ξ			
		個除大河	市 观三				预置	ψ:
	觮	見緊调-	項 十	Ψ			耕	5
/	음器	03)	0子)図湖5	보무	辦SA		165	ij
華工田彭害災楽謝						雅	-	
		30 ± 10	-26/±				30°±	<u>.</u>



@ミ・トー& (Gのチ)図湖G合計SA 熱見窓

			1346 kg		量質紛	!	
			327 kg		D13		
			889 kg		810 뷰 合		
	18						
Γ	9	98 '0	"	13	530	"	s U
П	13	97 .0	1.56	<u>L</u> l	06⊅	910	r U
						•	
	69						
Ц	Į.	0. 55	"	7	920	"	K 7
	7	0. 52	"	7	250	"	K e
Ш	7	64 .0	966 '0	g	061⁄2	D13	K e
L	12	2. 40	"	g	1240	"	K t
L	13	79 '7	"	g	1680	"	K 3
(聂战平)	14	2.84	"	g	1820	"	K S
(聂战平)	12	2. 90	1, 56	g	1860	910	KI
	† 9						
⊔	l	99 '0	"	7	220	"	K It
	l	0. 52	"	7	250	"	K 12
Ш	ı	64.0	966 '0	7	06⊅	D13	K 10
ノ	7	1.83	"	7	0711	"	K 8
(聂战平)	7	2.04	"	7	1310	"	K g
J	8	2. 78	"	3	1780	"	ι ₁ γ
(聂战平)	9	7. 25	"	7	1440	"	K e
	6	2. 98	11	3	0161	"	K P
(景似平)	L	2, 42	11	3	1220	"	K r
(聂战平)	8	2. 78	11	3	1780	"	K 3
(是似平)	L	2. 48	"	3	1290	"	K 5
(是似平)	6	2. 84	1.56	3	1850	910	K I
要離	量質	量質り半本一	量寶む単	農本	ち 录	委	阻郵

3E \$4	= #	言郷ロボキ	音细小兒	4* +	+	3	Δ9	門田美士
(計 献 次 2)				(972)	COS)	表量	- 資訊	敍

_										
ſ										
İ		Z Kg								
İ					2 kg		D13	냮 수		
İ										
İ										
İ		7								
ľ		ļ		0. 52	"	7	250		"	K 13
ľ	П	Ţ		64.0	966 '0	3	067		£10	K II
ſ	要離	曹	道	量買り半本一	量寶砂単	遊 本	\$	爭	悬	阻動

 (計酬次1)
 (34£QZ)
 表量資訊接

 要 辦
 量 資
 量質U世本一
 量質型単
 療 本
 5 是
 郵
 原 軽

	V 0 V						
1	13	78.1	"	L	1500	"	6 ∃
1	13	78 · I	"	L	1500	"	8 ∃
]	56	68 . I	"	ħΙ	1210	"	L∃
	32	6 <i>L</i> .8	"	9	3710	"	9 -
	33	19.3	1.56	9	3230	910	9 -
	25	3, 48	"	٩١	3200	") 1
	38	3, 48	966 '0	П	3200	D13	€ 3
	108	81.7	"	g į	0097	"	2 -
	98	₽ <i>L</i> 'G	1.56	٩١	3680	910	ŀЭ
	669						
	61⁄2	7.02	"	L	4200	"	sı A
	99	3. 28	"	Ll	2100	"	rr A
	99	7. 20	1.56	30	01410	910	or A
حت	† 9	1. 28	"	20	1590	"	e A
]	9₽	1.51	966 '0	30	1250	D13	8 A
1	19	19 · L	"	8	088⊅	"	r A
	9	6. 22	1.56	Į.	3990	910	9 A
	69	3.92	966 '0	SI	3940	D13	9 A
	9	6. 22	1.56	ı	3990	910	₽ ∀
	69	3.92	966 '0	gı.	3940	D13	£ A
[114	19.7	"	SI	088⊅	"	s A
1	114	19 · L	1.56	SI	088⊅	910	r A
	105						
	3	99 '0	"	7	099	11	8 d
Ш	6	69 '0	"	SI	069	11	L d
	3	3, 48	"	Į.	3200	11	9 d
	L	3, 48	"	7	3200	11	9 d
	3	3, 48	"	ı	3200	11) d
	L	3, 48	966 '0	7	3200	D13	€ d
	32	2.34	"	٩١	1200	"	2 d
	32	2.34	1.56	SI	1200	910	ı d
要 離	量 資	量質り半本一	量資办単	楼 本	ち 聂	悬	[版]

ı	1	¥ È	IJ	Ξ		
٦	1	预凿幕	ŧΙ			
ı	線見	排	\$			
ı	/ 台根	165	酥			
ı	金工	酥	I			
ı		カギタ	*			
	平 図	凡 離	82	/ IZ	음묲묘	18



001:1=8 A2橋台 土留工詳細図

。るする去エていて賞更お盌け疎夫職	(2至(
。各でも00428才全計标階き無品替	(11)

。るいてし界新恵野岬0.1544んで	、ぬするいてし宝懸き煮エTリセ賞頭	(¥₹3)
	。るする去エていて賞動却錯芃疎关職	(3至(
	特記無き部材は全て55400とする。	(1至)

	음9	649策	음설	ままっ	Г			
		华	肩	Í	Ξ			
调除大市副三								业 工
線見緊視十 重市							ቀ	\$
/	台根	×	工跌細	器士 5	字線tZV		168	酥
車工 田 敷 害 災 梁 謝							酥	I
東華18 東平							東幸	楽士
本	×	兄	8#	82	/77		음뫂	里図

	国
음9643第 음묲重工	
市 副 三	
個時大市副三	初選事コ
線見緊砲十 董市	\$k 5

		/*	\$}} @#*/	V	国	
음9	6秒9集	음묲重	I			
	华	削	Ξ			
	預置	±Ι				
觮	見緊调	1項 十	¥		耕	₽
음器	E	干悶工誅維	台辦SA		18	動
			41.		_	

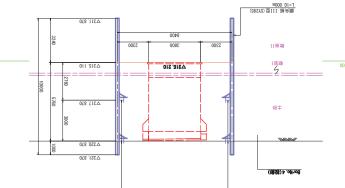
A-A

脚程 C H-320×320×15×19 F=5.050m 側流土

		l.,					8400		╫Ш		
		3240				5300	3800	5300	ľ	11崇雄	
				011.315 ∇315.110			V316, 210	=		1号権	01
	10000		2760							=======================================	
		5760		078.71E∇				1	1	領 干	
			3000								
_		1000		∆320.870		L		<u> </u>		114114114	
				078.1SE∇					ш		
										(銀路) A (級略)	

8 21×400=8400

図面平





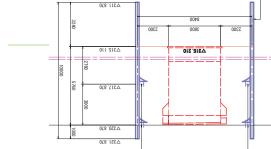
∆315.110	△316.210	1音簿	00 '918=7
778			
078.71E∇		@Ŧ	
△320.870	1		
078.1SE∇	Щ	ш	

脚部し H-350x350x12x19 L=5.050m

順流不

順流不





脚部し H-350x350x12x19 L=8.150m

順流土

(362Y2) 壁III 蘇夫職 m000.01=J

A.

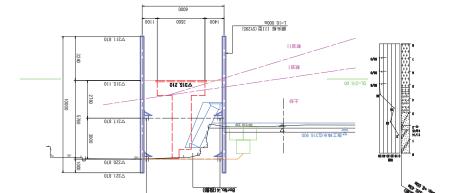


(A) 林碚陽+林碚主) 量貨搬重

00C - H さ 社 大 期 ■ 1 H - 320 H 乙酰酸

芽关膜

修動 表量資林職



B-B

	61×Z1×092×3920×15×16
マボ	« 4 ⊆€
	図豒幫1

脚部 H-350x350x12x19 L=8.150m

kg	13207												
kg	7872												
84	429									\$0.04	Х	料	非
β¥	5328									0. 22	х	P+1	語主
84	10720												
84	2800			(料工啡)	(001/55)	12	Х	10	Х	300	Х	300	-
Я	J920			(料工叫)	(001/55)	61	Х	15	Х	320	х	320	-
Я	43500	ш000 г0	1=7		(24295)					番田			
84	23920	146											
林工叫	008	0.001	8	1000	22400	91	Х	10	Х	300	Х	300	-
林工叫	2000	0.001	8	5200	22400	91	Х	10	Х	300	Х	300	-
林工叫	3030	120.0	Þ	2020	22400	61	х	15	х	320	х	320	-
料工叫	0681	120.0	Þ	8120	22400	61	Х	15	Х	320	х	320	-
考劫[5	43500	0.08	72	10000	24295					型III			

8.4	787S		
2×	459		
84	5328		
8.4	10720		
2×	2800		(‡
84	7920		(\$
24	43500	L=10. 000m	
24	93920	## ##	

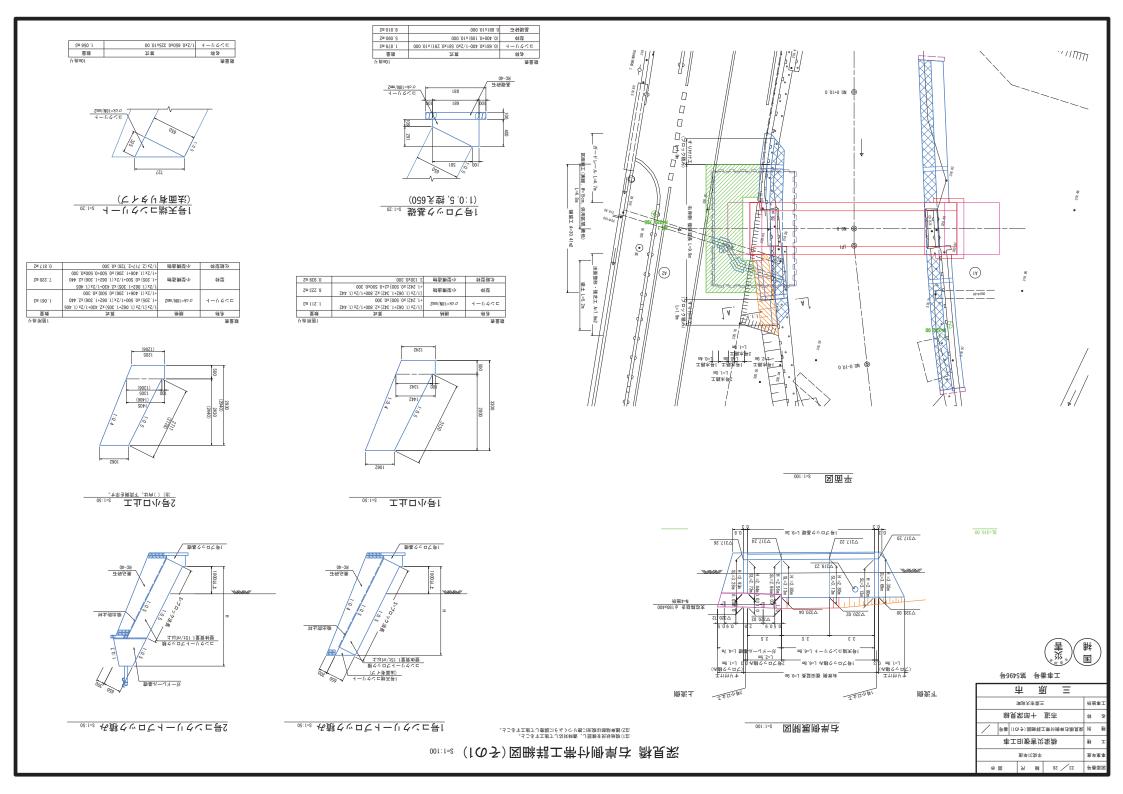
奔聯 量質 量質効単 波本 ち長 資标

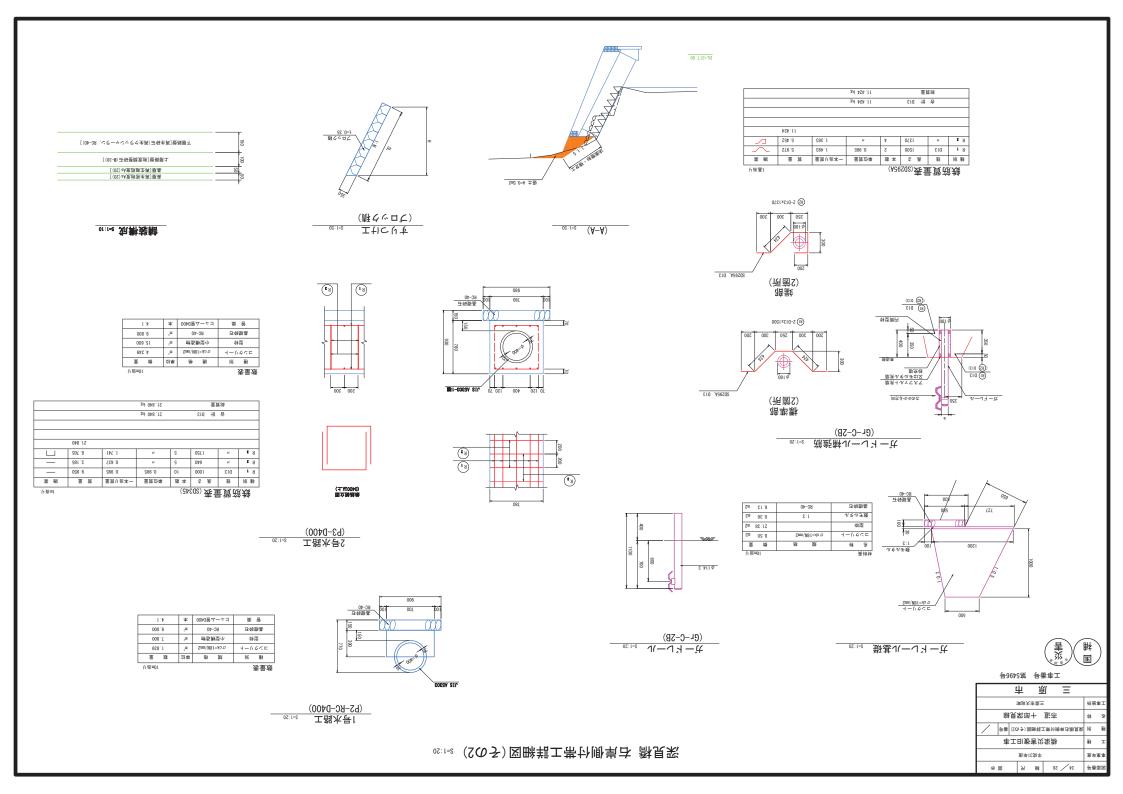
13038 kg

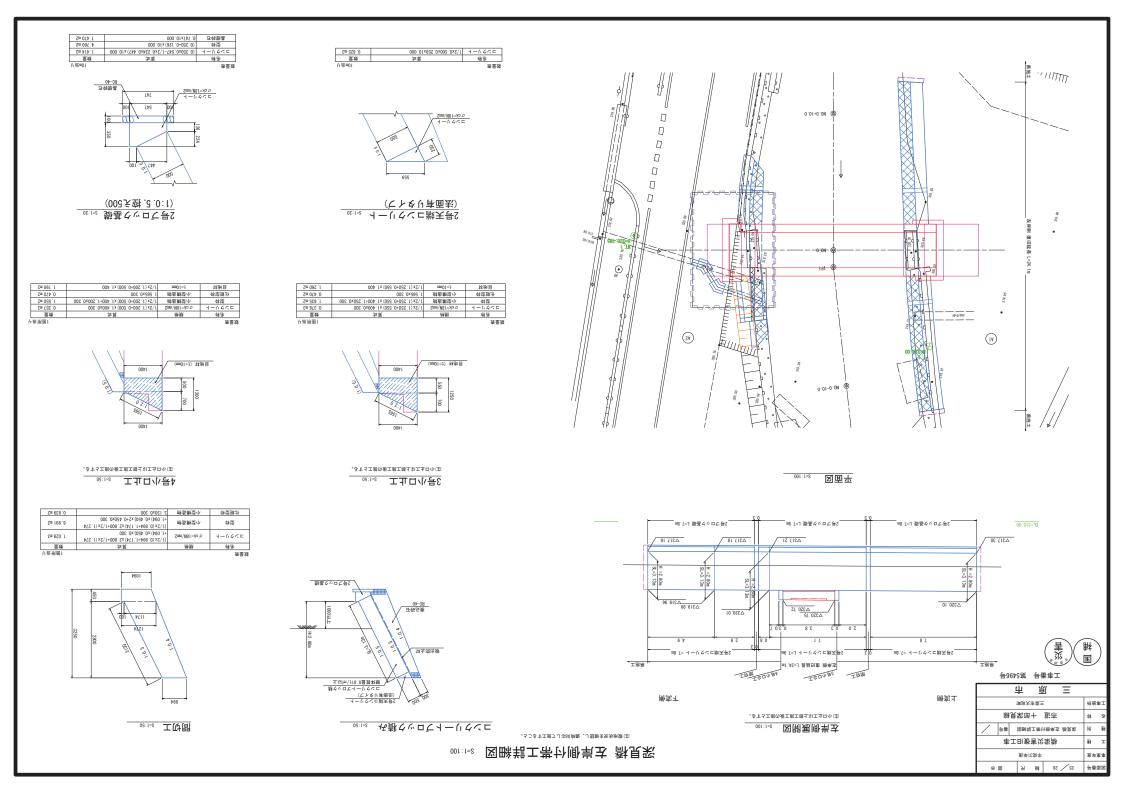
κg	13207														指유
β¥	787S														指心
KE	429									\$0.04	х	H	器主		(8) 林锦幅
β¥	5358									0.22	х	H	錦王		(A) 林暗幅
KE	10720														111/1
Я	2800			(計工財)	(001/55)	12	х	10	X	300	х	300	-	Н	
β¥	J920			(料工啡)	(00423)	61	Х	15	Х	320	X	320	-	Н	林暗主
kg	43500	щ000 г)I=1		(24295)					型III					游关膜
8×	23650	냮告													
特工叫	008	0.001	8	1000	22400	12	Х	10	Х	300	х	300	-	Н	さ

(36572) 度111 耐光機	16466
------------------	-------

(\$62A\$)兩111對米娜	16464
08:1=\$ ⊠	









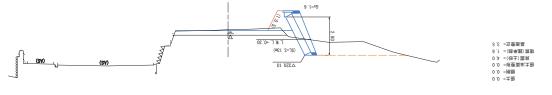
No. 0+12. 40

ī	<u>í</u> 4	钊	Ξ		
	個味大市副.	=		液菌:	±Ι
辮見	緊调十	東里		ቀ	2
/ 音樂	(1の子)図	選挙川原	촭見案	166	Ŧ
車 工	献	I			
	カ辛15魚平			惠幸	* 1
市 図	凡 離	82	/ 97	음祭	型区

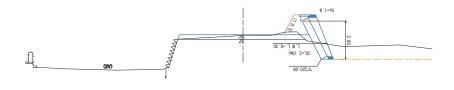
告96tg第 告罄生工

D: L: =315, 000





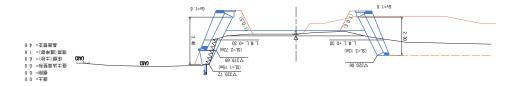
00.01+0.0N





D1F1=316,000



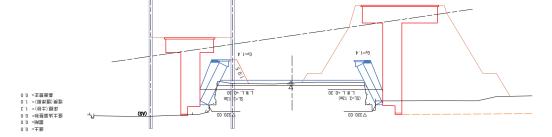


9 -	E= 1	基型型	2
8.3	0 = (語 岩刻(灵
L	0 =(級士) 質	串
0.0	0 =%	R整面去	(Ŧ)
0.0	0 =[i	(数	
0.0	F= 0	要	

9.1	=亚泰里霏
0.3	=(語崇戡)現里
L '0	=(极土) 顯和
0.0	=徘鍪面影土鳌

D1F1=316,000





D: F: =312: 000

深見橋 河川横断図(その5) 黒黒窓

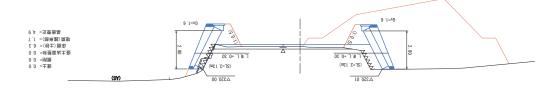
09 .4 -0 .oN



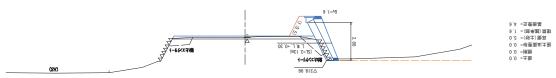
告96岁第 告罄 重工

000 '918= 'T '0





0.01-0.oN





D. L. =315, 000

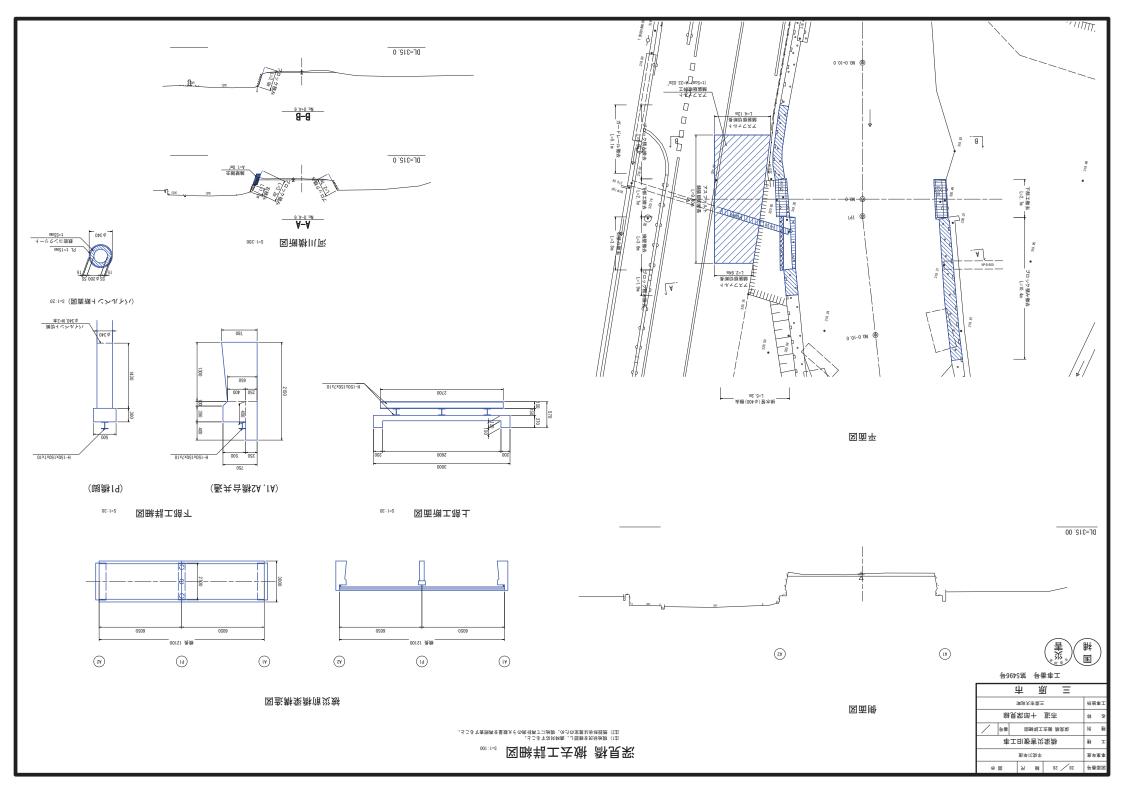




No. 0-12. 50

000 '918= 'T '0

0.0 = 土塾 0.0 = ||帰謝 0.0 = 活養面表土臺 8.1 = (修土) 腺丸 9.1 = (清·樂觀) 冥里 6.1 = 五養面基



然 考 資 料

-橋梁災害復旧工事(市道大和町十郎深見線(深見橋))-

施工単価表

積込み,取卸しに要する費用

S1000009

単第0-0139 表

					1	式	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
仮設材積込み費(基地)	79. 900	t					
仮設材取卸し費(現場)	79. 900	t					
仮設材積込み費(現場)	79. 900	t					
仮設材取卸し費(基地)	79. 900	t					
*** 単位当たり ***	1	式					
A=5 積込み,取卸しに要する費用 K=1 基地積込み・取卸し,現場積込み	・取卸し		D=79.9 運搬質:	量(t)			

総括情報表

変更回数 適用単価地区 単価適用日	0 48 三原市(大和) 00-01.12.01(0)		凡例 Co ・・・コンクリート DT ・・・ダンプトラック CC ・・・クローラクレーン	As ・・・アスファルト BH ・・・バックホウ TC ・・・トラッククレーン
者経費体系	1 公共(一般)		RTC・・・ ラフテレーンクレ	
	当世代	前世代		
工種 施工地域・工事場所区分 復興補正区分 現場事務所等の貸与区分 現場事務所等の貸与区分 終期補正係数 緊急工事区分 前払金支出割合区分 契約保証区分 消費税率 (%)	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 通常工事 0% 00 補正無し 01 金銭的保証(0.04%)			
建設技能労働者や交通誘 事業者負担額,労務管理費 D一部として率計上してい	導員等の現場労働者にかかる経費として け、安全訓練等に要する費用等)が必要で る。	, 労務費のほか各種経費(法定福利費の あり, 本積算ではこれらを現場管理費等		

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
	1	붗			
構造物撤去工	I	II.			Y1E0111 レベル2
特足物版公工					1120111 0 1702
	1	定			
防護柵撤去工					Y1E011101 レベル3
75.44 (m.l.) / 10 / 10 / 10	1	式			
防護柵撤去(ガードレール)					Y1E01110101レベル4
	5	m			
防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去	J 3	lii lii			SS000127 00
コンクリート建込					00000127
A,B,C(支柱間隔2m)					
	5	m			単第0 -0001 表
構造物取壊し工					Y1E011105 レベル3
		_15			
ラン・ケリ L 株外の中に	1	붗			V4504440504 L et II 4
コンクリート構造物取壊し 無密港浩伽 機械施工					Y1E01110501レベル4
無筋構造物,機械施工					
	29	m3			
構造物とりこわし工(無筋構造物)	20				SDT00031 00
Harming Company (William Harming)					
	29	m3			単第0 -0002 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					Y1E01110501レベル4
	6	m3			
構造物とりこわし工(鉄筋構造物)					SDT00033 00
	6	m3			単第0 -0003 表
舗装版切断 アスファルト舗装版, t=15㎝以下					Y1E01110502レベル4
	16				
舗装版切断 アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15㎝以下					SPK19040309 00
A A A A A I HIRDOWY I	16	m			単第0 -0004 表
舗装版破砕 アスファルト舗装版, t=15cm以下					Y1E01110503レベル4
	33	m2			
舗装版破砕 アスファルト舗装版 障害無し 舗装版厚15㎝以下					SPK19040308 00
了 体而注	33	m2			単第0 -0005 表
石積取壊し 空積控え35cm					Y1E01110504レベル4
	4	m2			
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					SPK19040001 00
	1	m3			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)					SPK19040002 00
	1	m3			単第0 -0007 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
発生土受入費 岩塊・玉石					F9002 00
	1	m3			
鋼材切断 パイルベント(鋼管杭)		inc inc			Y1E01110508レベル4
	3	箇所			
ガス切断 鋼管杭		HIV!			S0180 00
	3	箇所			単第0 -0008 表
排水構造物撤去工					Y1E011107 レベル3
	1	定			
ヒューム管撤去 管径400mm					Y1E01110702レベル4
	5	m l			
ヒューム管(B形管) 撤去 管径400mm					SPK19040087 00
	5	m			単第0 -0009 表
運搬処理工					Y1E011115 レベル3
	1	走			
殻運搬 Co(無筋)	·				Y1E01111501レベル4
	29	m3			

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)					SPK19040148 00
	29	m3			単第0 -0010 表
殼運搬 Co(鉄筋)					Y1E01111501レベル4
	6	m3			
殻運搬 Co(無筋・鉄筋)構造物とりこわし 機械積込 DID区間無し 運搬距離7.5km以下(6.5km超)					SPK19040148 00
	6	m3			単第0 -0010 表
殼運搬 As					Y1E01111501レベル4
	2	m3			
殻運搬 舗装版破砕 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)					SPK19040148 00
殼処分	2	m3			単第0 -0011 表 Y1E01111502レベル4
Co(無筋)					111111111111111111111111111111111111111
	29	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
コンクリート殻受入費 無筋					F9005N 00
	68	t			
殼処分 Co(鉄筋)					Y1E01111502レベル4
	6	m3			
	U	IIIJ			

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					F9005S 00
	14	t			
殼処分 As					Y1E01111502レベル4
	2	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
アスファルト殻受入費					F9006 00
	4	t			
現場発生品運搬 H鋼,パイルベント等					Y1E01111503レベル4
	1				
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9.0㎞以下(5.0㎞超)	·				SPK19040419 00
	1	回			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					T100E007 00
	1.9	t			

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			
	I	Ι(Y1E0203 レベル2
MID-17-4-m					111111111111111111111111111111111111111
~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~	1	式			V4500004 L at II o
アスファルト舗装工					Y1E020304 レベル3
	1	定			
下層路盤(車道・路肩部)					Y1E02030401レベル4
RC-40,全仕上り厚150mm					
	30	m2			
   下層路盤(車道・路肩部)	30	IIIZ			SPK19040234 00
全仕上り厚150mm 1層施工					O. M. 65 1525 1 55
RC-40					
	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
W-30,主江エッタ100					
	30	m2			
上層路盤(車道・路肩部)					SPK19040236 00
M-30					
全仕上り厚100mm 1層施工	30	m2			単第0 -0014 表
	30	IIIZ			半第0 -0014 校 Y1E02030405レベル4
再生粗粒度(20),舗装厚t=50mm					
平均幅員3.0m超					
	30	m2			<b>AD</b>
基層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超					SPK19040241 00
平均幅員3.0m超   1層当り平均仕上厚50mm					
▎▕▗ ▎ ▎	30	m2			単第0 -0015 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					Y1E02030409レベル4
	30	m2			
表層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm	00				SPK19040243 00
<b>A+</b> 3+ <b>T</b>	30	m2			単第0 -0016 表
舗装工 橋面					Y1E0203 レベル2
	1	式			
橋面防水工					Y1E020303 レベル3
	1	式			
橋面防水 シート系防水					Y1E02030301レベル4
	38	m2			
橋面防水工(新設) シート系防水 アスファルト系 [規]200m2未満	30	IIIZ			SS000249 00
	38	m2			単第0 -0017 表
排水用導水管 18mm ステンレス製		IIIZ			TTPC00029 00
	35	m			
排水キャップ 溶融亜鉛メッキ HDZ35					F2000000021 00
··· <del></del>	8	個			
排水パイプ VP40 L=0.95m					F2000000022 00
	2	本			
		4			

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					F2000000023 00
VP40 L=0.54m					
	2	本			
 排水パイプ		4			F2000000024 00
VP40 L=1.01m					1200000024 00
<u> </u>	4	本			
成形目地材					TH007252 00
厚5mm×幅35mm (参考)セロシールSSテープ					
(多名) ピロソール33ノーノ	35	m			
アスファルト舗装工					Y1E020304 レベル3
<b>丰屋/丰学</b> № 白剂、	1	式			V450000400 L at II 4
表層(車道・路肩部) 再生密粒度(20),平均舗装厚t=80mm					Y1E02030409レベル4
平均幅員1.4m以上3.0m以下					
	38	m2			
表層(車道・路肩部)					SPK19040243 00
平均幅員1.4m以上3.0m以下					
1層当り平均仕上厚40mm		0			¥ <b>*</b>
表層(車道・路肩部)	38	m2			単第0 -0018 表 SPK19040243 00
平均幅員1.4m以上3.0m以下					3FK19040243 00
1層当り平均仕上厚40mm					
	38	m2			単第0 -0019 表
調整コンクリート					Y1E03050204レベル4
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB					
	1	m3			
コンクリート	<u>'</u>				SPK19040150 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB					
人力打設					
	11	m3			単第0 -0020 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
	1	<b>大</b>			
     管渠工	1	10			Y1E020403 レベル3
					1.2525.35
	1	式			V4F00040000 L 😝 II 4
ヒューム管(B形管) 据付 管径400mm 固定基礎180°巻き					Y1E02040302レベル4
3点13 台注700      固定基施100 名号					
	4	m			
ヒューム管(B形管)					SPK19040087 00
据付 管径400mm 固定基礎180°巻き 基礎砕石有り 外圧管1種					
一本一位 本位作1月リ が止言1性 	4	m			単第0 -0021 表
ヒューム管(B形管)	7	- "			Y1E02040302レベル4
据付 管径400mm 固定基礎360°巻き					
ヒューム管(B形管)	2	m			SPK19040087 00
とユーム音(Bか音) 据付 管径400mm 固定基礎360°巻き					SPN19040007 00
基礎砕石有り 外圧管1種					
	2	m			単第0 -0022 表
防護柵工					Y1E0207 レベル2
	1				
路側防護柵工	•	-V			Y1E020701 レベル3
ガードレール	1	式			Y1E02070101レベル4
カートレール   塗装品_Gr-C-2B					112020/010101010101010101010101010101010
= 10,HH_4.					
	5	m			

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					SS000123 00
	5	m			単第0-0023 表
防護柵基礎工					Y1E020706 レベル3
	1	式			
ガードレール基礎					Y4999 レベル4
	5	m			
ガードレール基礎					V0019 00
	5	m			単第0 -0024 表
型枠 円形紙管 175×3.5					Y1E02070604レベル4
	2	m			
円形空洞型枠設置 円形紙管 175×3.5	_				\$3020023 00
	2	m			単第0 -0027 表
鉄筋 SD295A_D13					Y1E02070606レベル4
	0.01	t			
鉄筋工 SD295A_D13 一	0.01	•			SS000099 00
一般構造物 [規]10t未満	0.01	t			単第0 -0028 表
区画線工	0.01				Y1E0209 レベル2
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
区画線工					Y1E020901 レベル3
	1	式			
溶融式区画線	•				Y1E02090101レベル4
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			
区画線設置(溶融式)	<u></u>				SDT00001 00
(/1105-V)					33.0000
	_				W/W 0000
コンクリート橋上部	5	m			単第0 -0029 表 Y1E04 レベル1
コングリート間上的					11204
PAIST.	1	式			V450400 L at II 0
PC橋工					Y1E0403 レベル2
_	11	式			
プレテンション桁製作工					Y1E040301 レベル3
	1	式			
プレテンション桁製作					Y1E04030101レベル4
	5	本			
【桁等購入費】	<u> </u>	<b>T</b>			#0040
共通仮設費[対象外],現場管理費[対象]					
一般管理費[対象]					
プレテンション方式単純中空床版橋					F2000000001 00
外桁G1 L=15.14 H=450mm					
8.975t	_				
	1	本			

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					F2000000002 00
	1	本			
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	<b>本</b>			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	<b>本</b>			F2000000004 00
	<u> </u>	<del></del>			Y1E040305 レベル3
又承工	1	式			11E040305 D77703
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				Y1E04030501レベル4
コム又承 プレテンション床版橋用簡易タイプ ゴム支承(バッド型)S-2	_				11E04030301 D7 \7)V4
	7	m			0000000
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					\$3070045 00
	7	m			単第0-0030 表
ゴム支承(バッド型)S-2 製品厚33mm,te15mm,n2層 平面寸法(150mm×1000mm)	·				T2370203 00
田 11/4年 2011 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11	7	枚(m)			T0470 00
異形棒鋼 <jisg3112> SD295A,D10 単位質量0.56kg/m</jisg3112>					T0173 00
于业员重V.30kg/Ⅲ	50	kg			
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	30	- Ny			T2021 00
	0.14	m3			
	0.14	IIIO			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
变位制限装置 可動,M42D					Y1E04030502レベル4
	4	組			
防触アンカー装置 M42D*880 ST-SGN12	·	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,			F2000000005 00
	4	組			
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		.=			T2021 00
	0.03	m3			
变位制限装置 固定,F55D	3,33				Y1E04030502レベル4
	4	組			
防触アンカー装置 F55D*1010 ST-SGN12	1	N-1			F200000006 00
	4	組			
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					T2021 00
	0.06	m3			
架設工(クレーン架設)					Y1E040306 レベル3
	1	式			
桁架設 プレテンションPC単純床版橋 AS-12相当	·	Σν			Y1E04030602レベル4
へ 3 · 1 2 作当	5	本			
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	J	,			V0001 00
	5	本			単第0 -0031 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	•				Y1E04030802レベル4
呼び強度30,スランプ12,粗骨材20(25)					
W/C(55%),種別(普通)	•				
コンクリートエ	2	m3			\$3234 00
コンクリートポンプ車 プーム打設					33234 00
プレテンション床版桁					
	2	m3			単第0 -0032 表
PCケーブル					Y1E04030803レベル4
プレテン桁用 (1S17.8)					
	28	m			
PCΙ					S3240 00
プレテン桁用 (1 S 1 7 . 8)					
	28	_			単第0 -0034 表
緊張		m			半年の -0034 校 Y1E04030804レベル4
1S17.8,CCLグリップ					112010000012 1771
· · ·					
<b>5</b> 7 15 7	8	ケーブル			20040
緊張工 390kN (1S17.8)					S3316 00
390N (1317.0)					
	8	本			単第0 -0035 表
CCLグリップ(シングルストランド)					T2531 00
ケープル径(1-T17.8)					
	16	個			
アンカープレート(シングルストランド)	10				T2555 00
ケープル径(1-T17.8)					
スリープ無(後付け用)	4.0				
	16	個			

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
					W 900
	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	定			
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	<b>'</b>	E(			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 NII-35(車道用) 伸縮量35mm					TH006034 00
1 1 10H	4.0	m			
シール材 シリコーン系	9				F2000000013 00
	0.4	L			

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					Y1E04110101レベル4
11 MR == - 3	2.6	m			
伸縮継手装置設置工(新設) 普通型					SS000199 00
	2.6	m			単第0 -0038 表
ブロフジョイント NII-20(車道用) 伸縮量20mm					TH006030 00
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2.6	m			
シール材 シリコーン系					F2000000013 00
	0.7				
排水装置工	0.7				Y1E041102 レベル3
	1	式			
排水 <b>桝</b> 角形鋼管 50*100					Y1E04110201レベル4
	1	箇所			
排水桝 橋梁用排水桝(各種)					SPK19040296 00
	1	箇所			単第0 -0039 表
排水桝 角型鋼管STKR400	·	J=(77)			F2000000020 00
丸鋼SS400	1	箇所			
地覆工		III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III   III			Y1E041103 レベル3
	1	式			

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					Y1E04110301レベル4
W=600					
	00				
コンクリート	30	m			SPK19040150 00
コングリート 無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB					3FK19040150 00
人力打設					
)())))B	8	m3			単第0-0040 表
型枠	· ·				SPK19040152 00
一般型枠					
鉄筋・無筋構造物					
A4 55	37	m2			単第0 -0041 表
<b>鉄筋工</b>					SS000099 00
SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満					
一放佛足物 [况]101木/间	0.51	t			単第0 -0042 表
橋梁用防護柵工	0.01				<u> </u>
1502144 (2112) HOC 1110 mm					
	1	定			
橋梁用防護柵					Y1E04110401レベル4
Gr-C-2B-5					
	29	m			
ガードレール	29	m			F2000000030 00
Gr-C-2B-5					1200000000
材料					
	29	m			
ガードレール					F200000031 00
Gr-C-2B-5					
設置手間	00	_			
	29	m			Y1E041107 レベル3
<b>第17</b> 以上					
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
<b>橋銘板</b>					Y1E04110701レベル4
プロンズ製,300×150×15					
	4	枚			
   橋名板取付	4	<u> </u>			SPK19040297 00
橋名板 300×150×15					01 K19040297 00
	4	箇所			単第0 -0043 表
橋歴板	•	124771			Y1E04110701レベル4
プロンズ製,300×200×13					
	1	枚			
橋名板取付 橋歴板 300×200×13					SPK19040297 00
	1	箇所			単第0 -0044 表
橋梁下部					Y1E05 レベル1
	1	붗			
道路土工					Y1E0503 レベル2
	1	定			
残土処理工					Y1E050310 レベル3
	1	走			
土砂等運搬	<u> </u>	Ξ()			Y1E05031002レベル4
土砂					
	400				
土砂等運搬	180	m3			SPK19040002 00
エゆ寺連版 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)					3FK19040002 00
	180	m3			単第0 -0007 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		e			Y1E0505 レベル2
	1	式			
作業土工					Y1E050501 レベル3
	1	定			
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
M O FEIM O	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
mo ITAM	30	m3			単第0 -0046 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
床掘り					Y1E05050102レベル4
軟岩					
ic 16.1	40	m3			00/40040004
掘削 軟岩 オープンカット					SPK19040001 00
転者 オーノンカット 障害無し 1,000m3未満					
PP 古 株 し 1,000   100 /	40	m3			単第0 -0047 表
積込(ルーズ)		1110			SPK19040007 00
土砂					G1 11 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10
土量50,000m3未満					
	40	m3			単第0 -0048 表
埋戻し					Y1E05050103レベル4
土砂					
<b>加</b> 台(	530	m3			00//40040040
埋戻し					SPK19040019 00
最大埋戾幅4m以上					
取八年庆州州以上	530	m3			単第0 -0049 表
基面整正	330	1113			11E05050104レベル4
					11200001012 1721
	23	m2			
基面整正					SPK19040017 00
					W Antro
<b>坏人机 生于</b>	23	m2			単第0 -0050 表
橋台躯体工					Y1E050507 レベル3
	1	式			
均しコンクリート	I				Y1E05050702レベル4
18-8-40BB, t=100mm					TIEGOGOTOE WAT
	23	m2			

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 パックホウ(クレーン機能付)打設					SPK19040150 00
The state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the state of the s	2	m3			単第0 -0051 表
型枠					SPK19040152 00
均しコンクリート	2	m2			単第0 -0052 表
コンクリート 24-12-25(20)BB		IIIZ			+ 第6 - 5002 12 Y1E05050703レベル4
	58	m3			
橋台・橋脚コンクリート打設 24-12-20(25)BB	30	IIIO			S3080 00
	58	m3			単第0 -0053 表
鉄筋 SD345_D16~D25		ine			Y1E05050704レベル4
	2.53	t			
鉄筋工 SD345_D16~D25 一般構造物 [規]10t未満					SS000099 00
All John	2.53	t			単第0 -0056 表
鉄筋 SD345_D13					Y1E05050704レベル4
	0.22	t			
鉄筋工 SD345_D13 一般構造物 [規]10t未満					SS000099 00
	0.22	t			単第0 -0042 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物					Y1E05050705レベル4
	90	m2			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
型枠					SPK19040152 00
一般型枠					
鉄筋・無筋構造物					W 7770 0044 -
型体	90	m2			単第0 -0041 表
型枠   円形紙管 175×3.5					Y1E05050705レベル4
一					
	3	m			
円形空洞型枠設置					\$3020023 00
円形紙管 175×3.5					
	_				
	3	m			単第0 -0027 表
足場   安全ネットの無					Y1E05050709レベル4
女主ベットの無					
	60	掛m2			
手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場		3-1			S0380 00
手摺先行型枠組足場					
					W ## 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2
長ム丁	60	掛m2			単第0 -0057 表
橋台工   A2					Y1E0505 レベル2
A2					
	1	式			
作業土工	-				Y1E050501 レベル3
	1	式			V4505050400 L et II 4
床掘り 土砂					Y1E05050102レベル4
	50	m3			
床掘り					SPK19040015 00
土砂 標準					
切梁腹起式 障害無し					
	50	m3			単第0 -0058 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
床掘り					Y1E05050102レベル4
土砂					
		_			
÷10.0	190	m3			<b>ADV</b> (100.100.17 00
床掘り					SPK19040015 00
土砂 標準					
切梁腹起式 障害有り	190	m3			単第0 -0059 表
	190	III3			半第0 -0039 祝 Y1E05050102レベル4
が					1160303010271774
<del>7</del> .7.11					
	2	m3			
掘削					SPK19040001 00
<b>軟岩 オープンカット</b>					
障害有り 5,000m3未満					
	2	m3			単第0-0060 表
積込(ルーズ)					SPK19040007 00
土砂					
土量50,000m3未満					
	2	m3			単第0 -0048 表
床掘り					Y1E05050102レベル4
軟岩					
————————————————————————————————————	9	m3			CDI/40040004 00
掘削 軟岩 オープンカット					SPK19040001 00
<b>*</b> ☆石 オーノンカット 障害有り 5,000m3未満					
<b> 早古行り 5,000   3   6   </b>	9	m3			単第0 -0060 表
積込(ルーズ)	<u> </u>	IIIO			字第0 -0000 农 SPK19040007 00
土砂					3/ K1004000/ 00
土量50,000m3未満					
	9	m3			単第0 -0048 表
床掘り					Y1E05050102レベル4
土砂					
	2	m3			

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					SPK19040015 00
	2	m3			単第0 -0061 表
床掘り 軟岩					Y1E05050102レベル4
	10	m3			
掘削 軟岩 現場制約あり 軟岩(I)		e			SPK19040001 00
WH(')	10	m3			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					SPK19040015 00
W. F. W. C. C. C. C. C. C. C. C. C. C. C. C. C.	10	m3			単第0 -0061 表
床掘り 軟岩					Y1E05050102レベル4
	30	m3			
掘削 軟岩 現場制約あり 軟岩(II)					SPK19040001 00
	30	m3			単第0 -0063 表 SPK19040015 00
<b>木掘り</b> 土砂 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り	30	m3			単第0 -0061 表
- 埋戻し - 土砂	30	IIIO			半第0 -0001 校 Y1E05050103レベル4
±₩	160	m3			
埋戻し					SPK19040019 00
最大埋戾幅1m以上4m未満	400				<b>光</b> 领0 0064 =
	160	m3			単第0 -0064 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
	4				
掘削補助機械搬入搬出作業	<b>'</b>	<u> </u>			SPK19040016 00
and 122 lines to the same of the first					
		_			
<b>長人町仕</b> 工	1				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					Y1E05050702レベル4
18-8-40BB, t=100mm					
	15	m2			
コンクリート	10	1112			SPK19040150 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB					
バックホウ(クレーン機能付)打設					
21144	2	m3			単第0 -0051 表
型枠 一般型枠					SPK19040152 00
均しコンクリート					
-	2	m2			単第0 -0052 表
コンクリート					Y1E05050703レベル4
24-12-25(20)BB,一般養生					
Co夜間割増の無	37	m3			
コンクリート	31	IIIO			SPK19040150 00
無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB					
コンクリートポンプ車打設 ` ´					
Ast- Patr	37	m3			単第0 -0066 表
鉄筋 SD345_D16~D25					Y1E05050704レベル4
3D3 <del>4</del> 3_D10 ~ D23					
	0.99	t			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
鉄筋工					SS000099 00
SD345_D16 ~ D25					
一般構造物 [規]10t未満					
	0.99	t			単第0 -0056 表
<b>鉄筋</b>					Y1E05050704レベル4
SD345_D13					
	0.36				
<b>鉄筋工</b>	0.30	t			SS000099 00
SD345_D13					33000099 00
一般構造物 [規]10t未満					
以神足物【忧门心心心啊	0.36	t			単第0 -0042 表
型枠	0.50				1 Y1E05050705 レベル4
一般型枠					11200001000
***************************************	64	m2			
型枠					SPK19040152 00
一般型枠					
鉄筋・無筋構造物					
	64	m2			単第0 -0041 表
型枠					Y1E05050705レベル4
円形紙管 150×3.5					
F7 T7 + 12 T1 + 12 F8	2	m			2000000
円形空洞型枠設置					S3020023 00
円形紙管 150×3.5					
		_			₩ <b>等</b> 0 0007 <b>=</b>
	2	m			単第0 -0067 表 Y1E05050708レベル4
支保 支保耐力 40kN/m2以下					1 1EU0U0U/U0 L/\)/V4
メ 不削3/J 40kW/IIと以 P					
	4	空m3			
パイプサポート支保(小規模)		<u></u>			\$1050025 00
支保耐力 40kN/m2以下					0.0000
総設置数量40空m3以下					
	4	空m3			単第0 -0068 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
足場					Y1E05050709レベル4
安全ネットの無					
	400	441.0			
工物化作型状态 光荣 光荣场公口相	100	掛m2			S0380 00
手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場 手摺先行型枠組足場					\$0380
	100	掛m2			単第0-0057 表
法覆護岸工					Y1E0510 レベル2
右岸側					
	1	走			
作業土工					Y1E051001 レベル3
	1	式			
床掘り	•				Y1E05100102レベル4
土砂					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
	20	m3			
床掘り					SPK19040015 00
土砂 標準					
無し 障害無し	20	m3			単第0 -0045 表
埋戻し	20	IIIO			<del>工第8 -0045 後</del> Y1E05100103レベル4
土砂					112001001000
<del></del>					
	10	m3			
積込(ルーズ)					SPK19040007 00
土砂					
土量50,000m3未満	40				₩ <del>2</del> 2010 ==
甘富數正	10	m3			単第0 -0048 表
基面整正					Y1E05100104レベル4
	7	m2			

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
	7	m2			単第0 -0050 表
Coプロック工(Coプロック積)	,	1112			Y1E051002 レベル3
,					
	1	式			
コンクリートプロック基礎	I	Εί,			Y1E05100201レベル4
18-8-40BB, W=681, H=400					112001002019 4771
4 C	9	m			V0040 00
1号ブロック基礎 1:0.5,控え650					V0010 00
1.0.0,1172000					
	9	m			単第0 -0069 表
大型プロック積					Y1E05100206レベル4
プロック積(空積) 控長60~65cm 壁体質量1.15t/m2以上					
主件员量1.101/11/2次工	28	m2			
大型プロック積					SPK19040044 00
水抜きパイプ無し					
ブロック積(空積) 控長60~65cm	28	m2			単第0 -0072 表
胴込・裏込材(砕石)	20	IIIZ			字第6 -0072 42 SPK19040052 00
大型プロック					
割ぐり石 150~50mm	40				₩ ## 0 00 0 ==
胴込・裏込材(砕石)	10	m3			単第0 -0073 表 Y1E05100208レベル4
が明立。 * 表に対 (1年11 ) RC-40					11203100200 0 1704
	15	m3			00///00/00/00
胴込・裏込材(砕石) 大型プロック					SPK19040052 00
入型プロック RC-40					
	15	m3			単第0 -0074 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					Y1E05100209レベル4
	28	m2			
吸出し防止材(全面)設置 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m					SPK19040054 00
	28	m2			単第0 -0075 表
天端コンクリート 18-8-40BB					Y1E05100213レベル4
	7				
1号天端コンクリート 法面有りタイプ	,	- III			V0012 00
	7				単第0 -0076 表
小口止コンクリート 18-8-40BB 1号					Y1E05100214レベル4
	1	m3			
1号小口止工 B=300,H=3300					V0014 00
	1	箇所			単第0 -0078 表
小口止コンクリート 18-8-40BB 2号					Y1E05100214レベル4
-	1	m3			
2号小口止工 B=300,H=2930(2940)					V0015 00
	1	箇所			単第0-0080表
すりつけ工					Y3999 レベル3
	1	式			

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					Y4999 レベル4
プロック積み					
ーン・ケリートデー・ケオー	8	m2			ODTOGOGE GO
コンクリートプロック積工					SDT00035 00
	8	m2			単第0 -0081 表
盛土工		11122			Y1A010103 レベル3
	1	定			
路体(築堤)盛土					Y1A01010301レベル4
施工幅員2.5m未満					
	3	m3			
路体(築堤)盛土	<u> </u>	III3			SPK19040004 00
施工幅員2.5m未満					01 K19040004 00
	3	m3			単第0-0082 表
法面整形工					Y1A010106 レベル3
		_15			
计正数形/成上初	1	定			V44040400001 at II 4
法面整形(盛土部) 法面締固め無,現場制約無					Y1A01010602レベル4
/五山神山の無,水物門形無					
	8	m2			
法面整形					SPK19040030 00
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					
H-11	8	m2			単第0 -0083 表
植生工					Y1E051014 レベル3
	4	定			
		」している。			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
<b></b>					Y1E05101403レベル4
[規]300m2未満					
毛女工	8	m2			\$6000470 00
張芝工 [規]300m2未満					SS000179 00
[ XX ] 300(112/\/)					
	8	m2			単第0 -0084 表
法覆護岸工					Y1E0510 レベル2
左岸側					
作業土工	1	式			Y1E051001 レベル3
TF未工工					TIEUSIUUI VYNJUS
	1	式			
床掘り					Y1E05100102レベル4
土砂					
		0			
床掘り	60	m3			SPK19040015 00
土砂 標準					3FK19040013 00
無し 障害無し					
	60	m3			単第0 -0045 表
埋戻し					Y1E05100103レベル4
土砂					
	00				
積込(ルーズ)	20	m3			SPK19040007 00
生砂 (ルース)					O 1 1 3 0 7 0 0 0 1
土量50,000m3未満					
	20	m3			単第0 -0048 表
基面整正					Y1E05100104レベル4
	56	"2			
	00	m2			

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プロック工(Coプロック積)	50	IIIZ			<del>1 年第0 -0030 役</del> Y1E051002 レベル3
					11201002
	1	式			V45054000041 at II 4
コンクリートプロック基礎					Y1E05100201レベル4
18-8-40BB, W=547, H=350					
	24	m			
2号プロック基礎					V0011 00
1:0.5,控え500					
	0.4				₩ <b>₩</b> ₽ 0005 <b>=</b>
 大型プロック積	24	m			単第0 -0085 表 Y1E05100206レベル4
スペープロック積 (空積) 控長50cm					11203100200 12* 1714
壁体質量0.81t/m2以上					
	74	m2			
大型プロック積					SPK19040044 00
水抜きパイプ無し プロック積(空積) 控長50cm					
プロック慎(工慎) 拴(表) (2000)	74	m2			単第0 -0087 表
胴込・裏込材(砕石)	1-7	11145			SPK19040052 00
大型プロック 大型プロック					
割ぐり石 150~50mm					WAR COLO
ロロ・1 キ・1 ++ / ホテン	20	m3			単第0 -0073 表
胴込・裏込材(砕石) RC-40					Y1E05100208レベル4
1,0-40					
	38	m3			
胴込・裏込材(砕石)					SPK19040052 00
大型プロック					
RC-40	20				<b>半等0.0074 丰</b>
	38	m3			単第0 -0074 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					Y1E05100209レベル4
	74	m2			
吸出し防止材(全面)設置 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m					SPK19040054 00
	74	m2			単第0 -0075 表
天端コンクリート 18-8-40BB					Y1E05100213レベル4
	24	m			
2号天端コンクリート 法面有りタイプ					V0013 00
	24	m			単第0 -0088 表
小口止コンクリート 18-8-40BB 3号					Y1E05100214レベル4
	0.4	m3			
3号小口止工 B=300,H=1250					V0016 00
	1	箇所			単第0 -0089 表
小口止コンクリート 18-8-40BB 4号					Y1E05100214レベル4
_	0.4	m3			
4号小口止工 B=300,H=1200					V0017 00
	1	箇所			単第0 -0094 表
間切工 18-8-40BB	·				Y1E05100214レベル4
	2	m3			

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 Y1J01 レベル1
		_15			
仮設工	1	式			Y1J0101 レベJレ2
土留・仮締切工	1	走			Y1J010104 レベル3
上目・1次部切工 					113010104 1/1/23
	1	式			
鋼矢板 型(SY295) L=10m 鋼矢板打込長9m,鋼矢板引抜長9m		16			Y1J01010402レベル4
鋼矢板圧入(50 <nmax 600)<="" td=""><td>72</td><td>枚</td><td></td><td></td><td>S1050020 00</td></nmax>	72	枚			S1050020 00
250 <nmax 375="" 3型<br="">圧入長(m)_9以下(6超)</nmax>					
	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				単第0 -0103 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					S0850 00
	43.2	t			単第0 -0104 表
切梁・腹起し					Y1J01010414レベJレ4
	13.5	t			
切梁・腹起し設置,撤去 設置	,,,,,	-			SHD10019 00
	13.5	t			単第0 -0105 表
切梁・腹起し設置,撤去 撤去	1010	-			SHD10019 00
	13.5	t			単第0 -0106 表
山留材賃料					SHD10013 00
	7.0	4			₩ <b>9</b> 70 0407 <b>=</b>
山留材賃料	7.9	t			単第0 -0107 表 SHD10013 00
山田切貝杯					3ND 10013 00
	2.8	t			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)					SPK19040419 00
	1				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					T100E007 00
	0.4	t			

数量	単位	単価	金額	備考
				Y1J01010419レベル4
48	袋			
				F9009001001 00
50	m3			
				SPK19040002 00
40	m3			単第0 -0007 表
				SHD10007 00
48	袋			単第0 -0110 表
				Y1J01010419レベル4
75	袋			
				SHD10009 00
75	袋			単第0 -0112 表
				Y1J01010419レベル4
27	袋			
				SHD10011 00
27	袋			単第0 -0113 表
				Y1J01010419レベル4
48	袋			
	48 75 75	48 袋 50 m3 40 m3 48 袋 75 袋 27 袋 27 袋	48 袋 50 m3 40 m3 48 袋 75 袋 27 袋 27 袋	48 袋 50 m3 40 m3 48 袋 75 袋 75 袋 27 袋

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					SHD10011 00
	48	袋			単第0 -0113 表
土砂等運搬 標準_土砂(岩塊・玉石混り土含む)					SPK19040002 00
DID区間無し 距離3.0km以下(2.0km超)	40	m3			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					F9001 00
	40	m3			
締切盛土 設置(新設)					Y1J01010421レベル4
	300	m3			
購入土 処理土					F9009001001 00
	400	m3			
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離3.0km以下(2.0km超)					SPK19040002 00
	330	m3			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					SPK19040004 00
·	300	m3			単第0 -0114 表
締切盛土 設置(流用)					Y1J01010421レベル4
	260	m3			

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					SPK19040004 00
	260	m3			単第0 -0114 表
締切盛士 仮置き					Y1J01010421レベル4
	260	m3			
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					SPK19040001 00
/4.1=-#-1	260	m3			単第0 -0115 表
締切盛士 撤去					Y1J01010422レベル4
	300	m3			
掘削 土砂 オープンカット 押土無し 障害無し 5,000m3未満					SPK19040001 00
	300	m3			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	300	IIIO			#0041
発生土受入費 砂・砂質土・礫質土					F9001 00
	300	m3			
敷砂利 RC-40, t=100mm					Y1J01010103レベル4
	51	m2			

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					V1001 00
	51	m2			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	01	11166			#0041
発生土受入 <b>費</b> 砂・砂質土・礫質土					F9001 00
	5	m3			
水替工					Y1J010106 レベル3
	1	式			
ポンプ排水 排水量 0以上40未満 (m3/h)	•	Σν			Y1J01010601レベル4
	36				
ポンプ設置・撤去					SHD10037 00
	1	箇所			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	•	DEU//I			\$1050031 00
	36	日			単第0 -0121 表
仮水路工					Y1J010108 レベル3
	1	式			
コルゲートパイプ 円形2形,呼び径2000mm,板厚2.7mm 設置(新設)	1	-V			Y1J01010802レベJレ4
	120	m			

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					SPK19040098 00
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			単第0 -0124 表
コルゲートパイプ					SPK19040098 00
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			単第0 -0125 表
コルゲートパイプ					Y1J01010802レベル4
円形2形,呼び径2000mm,板厚2.7mm					
設置(流用)					
	45	m			
コルゲートパイプ					SPK19040098 00
据付・撤去 ラップ型					
円形2形,呼び径2000mm,板厚2.7mm					
	45	m			単第0 -0126 表
コルゲートパイプ					Y1J01010802レベル4
パイプ径2000mm					
撤去					
	120	m			
コルゲートパイプ					SPK19040098 00
撤去 ラップ型 円形					
パイプ径2000mm	400				W 470 010- +
pulse (mai pril. delet 1 pm	120	m			単第0 -0127 表
路側防護柵工					Y1E020701 レベル3
	4	_15			
<u> </u>	1	走			V4500070404 L 💠 II 4
ガードレール					Y1E02070101レベル4
塗装品_Gr-C-4E					
撤去復旧	4	_			
	4	m			\$6000407 00
防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去					SS000127 00
土中建込					
A,B,C(支柱間隔4m)	4	_			<b>当等0.0420 丰</b>
	4	m			単第0 -0128 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					SS000121 00
[規]21m未満	4	m			単第0 -0129 表
汚濁防止工	4				<u> </u>
	1	式			
濁水処理設備	1	Σν			Y1J01011502レベル4
	1	箇所			
購入土 処理土					F9009001001 00
	120	m3			
土砂等運搬 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) DID区間無し 距離3.0km以下(2.0km超)	400				SPK19040002 00
大型土のう製作・設置(RTC設置)	100	m3			単第0 -0007 表 SHD10005 00
八里工のフ表IF。改量(MO改量)	116	袋			単第0 -0130 表
大型土のう撤去 作業半径 6mを超え20m以下	110	- 1			SHD10011 00
	116	袋			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)	400				SPK19040002 00
「古埣丁車弗に企士れる加八寿笠】	100	m3			単第0 -0007 表 #0044
【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

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					F9001 00
	100	m3			
交通管理工	100				Y1J010121 レベル3
	1	式			
交通誘導警備員	·				Y1J01012101レベル4
	536	<u> </u>			
交通誘導警備員B					R0369 00
	536	<b> </b>			
* * 直接工事費 * * #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
運搬費					Z0004
運搬費					YZZ04 レベル2
) <b>建</b>					12204 07702
NES JAN WA	1	式			\
運搬費					YZZ04001 レベル3
web dept 1444 I h NESS 1441 white	1	式			\
建設機械運搬費					YZZ04001001レベル4
	11	台			

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					S1000003 00
	1	回			単第0 -0131 表
重建設機械分解組立輸送費					YZZ04001003レベル4
	1				
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					S8115 00
	1				単第0 -0136 表
仮設材運搬費					YZZ04001004レベル4
	79.9	t			
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	70.0				\$1000007 00
	1	式			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 * *					
7 July 7 July 1					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
現場管理 <b>費</b>					
計算情報 対象額		率補正率	····		
率					
* *工事原価 * *					
一般管理費率分					前払補正率
計算情報					
対象額					
<u>率</u> 契約保証費					
計算情報					
対象額					当初請対額
本					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 * *		+			

防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去

SS000127

単第0 -0001 表

コンクリート建込	A,B,C(支柱間隔2m)				1	m 当「
名称・規格など	A,B,C(支柱間隔2m) 数量	単位	単価	金額	備考	
標準型・撤去【手間のみ】						
コンクリート建込	1.000	m				
A,B,C(支柱間隔2m)						
諸雑費						
	1	式				
* * * 単位当たり * * *	1	m				
A=2 コンクリート建込			B=6 A,B,C()	支柱間隔2m)		
C=1 -			D=1 -	121-0110/		

構造物とりこわし工(無筋構造物)

SDT00031

単第0-0002 表

					1	m3	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
名称・規格など 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	定					
*** 単位当たり ***	1	m3					
A=1 昼間施工 C=1 -			B=1 機械施 D=1 時間的記	工 制約なし			

構造物とりこわし工(鉄筋構造物)

SDT00033

単第0 -0003 表

数量 1.000	<b>単位</b> m3	単価	金額		m3	
1.000						
1	式					
1	m3					
		B=1 機械施 D=1 時間的	制約なし			
	1	1 m3		B=1 機械施工		

舗装版切断

SPK19040309

単第0 -0004 表

頁0 -0049

アスファルト舗装版厚15cm以下 当り アスファルト舗装版 材料構成比: 市場単価構成比: 547.25000 機械構成比: 53.37% 40.21% 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
コンクリートカッタ		•	コンクリートカッタ		MTPC00056
バキューム式・湿式 切削深20㎝級ブレード径56㎝	4.34%		バキューム式・湿式 切削深20cm級ブレード径56cm		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
上木一般世話役	9.59%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
<b>普通作業員</b>	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プレード 自走式切断機用 径56cm(22インチ)	37.36%		コンクリートカッタプレード 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

舗装版切断

SPK19040309

単第0 -0004 表

頁0 -0050

m 当り アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下 標準単価: 53.37% 材料構成比: 40.21% 市場単価構成比: 0.00% 547.25000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 積算単価 積算単価 EP001 アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下 B=1 A=1 E=1 全ての費用

舗装版破砕

単第0 -0005 表

SPK19040308 障害無し 舗装版厚15cm以下 アスファルト舗装版 当り

		<u>料構成比: 8.0</u>	3% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	160.9
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
<b>賃&gt;バックホウ(クローラ型)</b>	40.40"		パックホウ		KTPC00004
山積0.45m3(平積0.35)	10.10%		[クローラ型・排ガス対策型(第2次)]		KTPT00004
排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音			山積0.45m3(平積0.35m3)		
- -木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	29.50%				RTPT00009
<b>重転手(特殊)</b>			運転手(特殊)		RTPC00006
	27.77%				RTPT00006
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·			普通作業員		RTPC00002
	24.60%				RTPT00002
·····································			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	8.03%				TTPT00013
算単価			<b>積算単価</b>		EP001
A=1 アスファルト舗装版			B=1 障害無し 8-4 雑 に		
C=1 騒音振動対策不要 F=1 積込作業有り			D=1 舗装版厚15cm以下		

頁0 -0052

掘削 単第0-0006 表 SPK19040001 隋事無1,5,000m3夫満

**34 1**3

<b>台塊・玉石 オープンカット 押土無し</b>	障害無し 5,000	)m3未満		1	m3 当じ
機械構成比: 49.10% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	32.84% 材料 構成比		6% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	385.9800 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%	T IM (1997-1962)	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	十個(木が心止)	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
<b>積算単価</b>			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		

土砂等運搬

SPK19040002

単第0-0007 表

DID区間無し 距離3.0km以下(2.0km超) 標準 土砂(岩塊・玉石混り土含む) 当り 機械構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 14.64% 673.72000 36.46% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 構成比 備考 ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] MTPC00018T1 10t積級 48.90% 10t積級 MTPT00018T1 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) 運転手(一般) 運転手(一般) RTPC00007 RTPT00007 36.46% 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 14.64% 積算単価 積算単価 EP001 標準 B=1 バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3) A=1 C=1 土砂(岩塊・玉石混り土含む) D=1 DID区間無し E=7 距離3.0km以下(2.0km超)

ガス切断 S0180

単第0 -0008 表

Andre I.S.	30100				平第0 -0000 · 农	
スリー 管抗	101	***	NA America	A 4=	1	<b>箇</b> 所
<u>名称・規格など</u>	数量	単位	単価	金額	備考	
溶接工	0.050					
	0.250	人				
普通作業員						
日起作未免	0.050	人				
酸素						
圧縮,純度99.6%以上	2.980	m3				
酸素 圧縮,純度99.6%以上 ポンペ						
溶解アセチレン	4 400	1				
	1.190	kg				
諸雑費					#09	
им от "	0.1	%			""	
	-					
	_					
* * * 単位当たり * * *	1	箇所				
A=1 鋼管杭						
/						

ヒューム管(B形管)

SPK19040087

単第0-0009 表

撤去 管径400mm 当り 機械構成比: 標準単価: 3,385.00000 材料構成比: 6.06% 市場単価構成比: 76.98% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 単価(積算地区) バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00063 標準型・クレーン機能付き・排1 標準型・クレーン機能付き・排1 MTPT00063 12.95% 山積0.45/平積0.35m3,吊能力2.9t 山積0.45/平積0.35m3.吊能力2.9t その他(機械) EK009 その他(機械) 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 RTPT00002 20.93% 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 16.70% RTPT00006 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 14.29% RTPT00009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 6.85% RTPT00001 その他(労務) その他(労務) ER009 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 4.63% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009

ヒューム管(B形管)

SPK19040087

単第0 -0009 表

m 当り

頁0 -0056

撤去 管径400mm 標準単価: 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% 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 積算単価 積算単価 E9999 撤去 管径400mm B=5 A=2 全ての費用 J=1

殼運搬

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) 当り 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 1.616.90000 機械構成比: 14.64% 36.46% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] MTPC00018T1 10t積級 48.90% 10t積級 MTPT00018T1 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) 運転手(一般) 運転手(一般) RTPC00007 RTPT00007 36.46% 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 14.64% 積算単価 積算単価 EP001 Co(無筋・鉄筋)構造物とりこわし B=1 機械積込 A=1 DID区間無し 運搬距離7.5km以下(6.5km超) C=1 D=37 全ての費用 E=1

殼運搬 SPK19040148

単第0 -0011 表

DID区間無し 運搬距離11.5km以下(6.5km超) 舗装版破砕 機械積込(騒音対策不要,舗装版 m3 当り

			4% 市場単価	構成比: 機労材規格(東京	0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	3,166.50 備考
「CQ機力が成代(模算地区) プンプトラック[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%	于1叫(恒井心区)	ダンプトラック 10t積級	*** [オンロード・: <b>養</b> 及び補修費(良	ディーゼル]	于叫(宋尔地位)	MTPC00018T1 MTPT00018T1
<b>『転手(一般)</b>	36.46%		運転手(一般)				RTPC00007 RTPT00007
経油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.64%		軽油1.2号パトロ	コール給油			TTPC00013 TTPT00013
算単価			積算単価				EP001
A=2 舗装版破砕 C=1 DID区間無し E=1 全ての費用			B=4 D=40	機械積込(騒音 運搬距離11.5k	対策不要,舗装版 m以下(6.5km超)	厚15㎝以下)	

SPK19040419

単第0 -0012 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) 当り

		料構成比: 4.91%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	8,503.6000
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	<b>東京地区</b> )	単価(東京地区)	備考
トラック クレーン装置付	13.50%		ラック フレーン装置付			MTPC00020 MTPT00020
グレーン表量19 ペーストラック2t級吊能力2.0t	13.50%		/レーン表量的 ペーストラック2t級吊能力	<del>1</del> 2 0+		W17100020
・、一人「フラフ2に放口配力」2.00				J2.0t		
運転手(特殊)		運転	5手(特殊)			RTPC00006
,	41.21%		. ,			RTPT00006
ALCO IL SIL D						
普通作業員	40.00%	晋坦	<b>種作業員</b>			RTPC00002
	40.38%					RTPT00002
		■ ■ 単注	11.2号パトロール給油			TTPC00013
	4.91%	120				TTPT00013
<b>債算単価</b>		積第	単価			EP001
A=1 クレーン装置付2t級2t吊		B:	=3 片道運搬距	離9.0km以下(5.0km)	置)	
C=8 1回当り平均積載質量1.5t超2.0	t以下					

下層路盤(車道・路肩部)

SPK19040234

単第0 -0013 表

機械構成比: 5.37% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)		料構成比: 79.6 単価(積算地区)	33% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	1,052.00
モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m	2.17%	T-IM (19,37-75 EL)	モータグレーダ 土工用・排2 ブレード幅3.1m	十個(水小心匹)	MTPC00134 MTPT00134
					NTD000405
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

下層路盤(車道・路肩部)

SPK19040234

単第0 -0013 表

当り 全仕上り厚150mm 1層施工 RC-40 材料構成比: 79.63% 市場単価構成比: 標準単価: 1,052.00000 15.00% 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 再生クラッシャラン クラッシャラン TTPC00008 TTPT00346 40 ~ 0mm 78.28% 40 ~ 0mm [標準数量]全仕上り厚150mm TTPC00013 軽油 軽油1.2号パトロール給油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.11% TTPT00013 その他(材料) EZ009 その他(材料) 積算単価 積算単価 E9999 A=150 全仕上り厚(mm) B=4 RC-40 D=1 全ての費用 【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):150.000(mm)

上層路盤(車道・路肩部)

SPK19040236

**単第0-0014** 表

上層路盤(車道・路肩部)	SPK19040236 全仕上り厚100mm 1層施工		単第0 -0014 表			
M-30					1 m2 当り	
機械構成比: 10.59%		料構成比: 59.8		00%標準単価:	533.81000	
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	
モータグレーダ			モータグレーダ		MTPC00134	
土工用・排2	4.28%		土工用・排2		MTPT00134	
ブレード幅3.1m			プレード幅3.1m			
ロードローラ			ロードローラ		MTPC00135	
マタダム・排2	3.32%		マタダム・排2		MTPT00135	
運転質量10t締固め幅2.1m			運転質量10t締固め幅2.1m			
<賃>タイヤローラ			タイヤローラ		KTPC00007	
質量8~20t	1.08%				KTPT00007	
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			質量8~20t			
その他(機械)			その他(機械)		EK009	
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006	
	13.58%				RTPT00006	
特殊作業員			特殊作業員		RTPC00001	
	4.78%				RTPT00001	
普通作業員			普通作業員		RTPC00002	
	4.54%				RTPT00002	
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009	
	1.36%				RTPT00009	
その他(労務)			その他(労務)		ER009	

上層路盤(車道・路肩部) SPK19040236 単第0 -0014 表 当り M-30 全仕上り厚100mm 1層施工 機械構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 533.81000 29.59% 59.82% 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 粒度調整砕石 再生粒度調整砕石 TTPCD0021 30 ~ Omm TTPT00357 57.14% RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm TTPC00013 軽油 軽油1.2号パトロール給油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 2.20% その他(材料) EZ009 その他(材料) 積算単価 積算単価 E9999 A=6 M-30 E=100 全仕上り厚 H=1 全ての費用 【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)

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 当り 標準単価: 10.31% 材料構成比: 87.96% 市場単価構成比: 0.00% 1,401.80000 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 備考 構成比 アスファルトフィニッシャ KTPC00060 <賃>アスファルトフィニッシャ ホイール型 [ホイール型] KTPT00060 1.11% 舗装幅2.3~6.0m 舗装幅2.3~6.0m <賃>ロードローラ(マカダム) ロードローラ KTPC00047 [マカダム]質量10t~12t 質量10~12t 0.18% KTPT00047 排出ガス対策型(第1,2次基準値) <賃>タイヤローラ タイヤローラ KTPC00007 質量8~20t 0.18% KTPT00007 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 質量8~20t その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 3.76% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 2.15% RTPT00001 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 2.09% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 0.74% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

基層(車道・路肩部) 平均幅員3.0m超

SPK19040241 1層当1)平均什上厚50mm 単第0 -0015 表

m2 当1)

	9当リ平均住.			1_	m2 <b>≅</b>
		料構成比: 87.9		標準単価:	1,401.80
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
再生加熱アスファルト混合物			再生粗粒度As混合物(20)		TTPC00023
再生粗粒度(20)	79.42%		[標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPT00281
アスファルト乳剤(JISK2208)	7.05%		アスファルト乳剤(JISK2208)		TTPC00026
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(浸透用) PK-3プライムコート用		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
八 トロール紀川、2~4元情報半紀/田	0.50%				111100013
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			B=50 1層当り平均仕上り厚		
C=8 再生粗粒度アスファルト混合物 G=1 - I=1 -(全ての費用)	(20)		E=2 PK-3 H=1 -		
(主での異/川)					
【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)	3今物半/冊/四	7), 夂種劇機合計/値\			
層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)	七口初半叫(斤	) / T 口 作 古) · 百 口 市   10 / )			

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 当り 機械構成比: 1.64% 労務構成比: 標準単価: 1,485.50000 9.72% 材料構成比: 88.64% 市場単価構成比: 0.00% 単価(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 アスファルトフィニッシャ KTPC00060 <賃>アスファルトフィニッシャ ホイール型 [ホイール型] KTPT00060 1.05% 舗装幅2.3~6.0m 舗装幅2.3~6.0m <賃>ロードローラ(マカダム) ロードローラ KTPC00047 [マカダム]質量10t~12t 質量10~12t 0.17% KTPT00047 排出ガス対策型(第1,2次基準値) <賃>タイヤローラ タイヤローラ KTPC00007 質量8~20t 0.17% KTPT00007 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 質量8~20t その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 3.54% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 2.03% RTPT00001 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 1.97% RTPT00006 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 0.70% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

表層(車道・路肩部) 単第0-0016 表 SPK19040243 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm 当り 機械構成比: 標準単価: 1.485.50000 9.72% 材料構成比: 市場単価構成比: 88.64% 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 再生加熱アスファルト混合物 密粒度As混合物(20) TTPCD0038 再生密粒度(20) [標準数量]平均仕上り厚50mm TTPT00284 85.53% アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(JISK2208) TTPC00027 アスファルト乳剤(浸透用) アスファルト乳剤(浸透用) TTPT00027 2.56% PK-4タックコート用 PK-4タックコート用 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 0.47% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上り厚 A=4 B=50 C=6 再生密粒度アスファルト混合物(20) E=1 PK-4 G=1 H=1 -(全ての費用) I=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)

橋面防水工(新設) シート系防水

SS000249

単第0 -0017 表

33000243	•				m2	<b>1</b> 14
数量	単位	単価	金額		IIIZ	
1.000	m2					
1	式					
1	m2					
		C=1 -				
	数量 1.000 1	数量 単位 1.000 m2 1 式 1 m2	数量 単位 単価 1.000 m2 1 式 1 m2	数量     単位     単価     金額       1.000     m2       1     式       1     m2	数量     単位     単価     金額     備考       1.000     m2       1     式       1     m2	数量     単位     単価     金額     備考       1.000     m2       1     式       1     m2

		<i>,,</i>				臭0 -0003
表層(車道・路肩部)	SPK	19040243		単第0 -0018	表	
平均幅員1.4m以上3.0m以下	1層当り平均仕			• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	1	m2 当り
機械構成比: 1.86% <b>労務構成比</b> :			35% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	1.510.80000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(す	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		, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	アスファルトフィニッシャ	,	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	KTPC00059
ホイール型	1.30%		[ホイール型]			KTPT00059
舗装幅1.4~3.0m			舗装幅1.4~3.0m			
  <賃>振動ローラ(搭乗・コンパインド式)			振動ローラ(舗装用)			KTPC00009
質量3~4t	0.27%		[搭乗式コンパインド型]			KTPT00009
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			質量3~4t			
<賃>タイヤローラ			タイヤローラ			KTPC00057
<b>質量</b> 3~4t	0.24%		質量3~4t			KTPT00057
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音						
その他(機械)			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			土木一般世話役			RTPC00009
	1.23%					RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)			ER009

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

<b>7層(単連・路肩部)</b> SPK19040243			甲第0-0018 表					
	層当り平均仕.			1_	m2 <b>à</b>			
械構成比: 1.86% 労務構成比:		<b>料構成比:</b> 84.			1,510.8			
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	区) 単価(東京地区)	備考			
再生加熱アスファルト混合物			密粒度As混合物(20)		TTPCD0038			
再生密粒度(20)	84.11%		[標準数量]平均仕上り厚50mm		TTPT00284			
軽油			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013			
*±/四 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.24%				TTPT00013			
/ 、  ロ / ルロ/山, 4 元に行きを手向/山	0.24%				111 100013			
TRANS W. FR			THE PORT VALLET					
積算単価			積算単価		E9999			
A=3 平均幅員1.4m以上3.0m以下			B=40 1層当り平均仕上!	)厚				
C=6 再生密粒度アスファルト混合物	勿(20)		E=5 瀝青材料無し					
G=1 -			H=1 -					
I=1 -(全ての費用)								
【アスファルト混合物単価】								
1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト	混合物单価(円	)+各種割増合計値)						
1層当り平均仕上り厚(mm):40.000(mm)								

表層(車道・路肩部)

SPK19040243

単第0 -0019 表

平均幅員1.4m以上3.0m以下 1層当り平均仕上厚40mm 当り 標準単価: 1,560.50000 84.10% 市場単価構成比: 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 アスファルトフィニッシャ KTPC00059 <賃>アスファルトフィニッシャ ホイール型 [ホイール型] KTPT00059 1.26% 舗装幅1.4~3.0m 舗装幅1.4~3.0m <賃>振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 振動ローラ(舗装用) KTPC00009 [搭乗式コンパインド型] KTPT00009 質量3~4t 0.26% 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 質量3~4t KTPC00057 <賃>タイヤローラ タイヤローラ 質量3~4t 0.24% 質量3~4t KTPT00057 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 4.98% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 3.43% RTPT00001 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 3.37% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 1.19% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

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

<b>( 年足・四月印)</b>			平布0 -0019 夜				
P均幅員1.4m以上3.0m以下	1層当り平均仕上厚40mm		•	1 m2 当!			
養械構成比: 1.90% 労務構成比:	14.00% 材料構成し	比: 84.10% 市場単価構成比:	0.00% 標準単作				
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			
<b>写生加熱アスファルト混合物</b>		密粒度As混合物(20)		TTPCD0038			
再生密粒度(20)	81.43%	[標準数量]平均仕上り	厚50mm	TTPT00284			
アスファルト乳剤(JISK2208)		アスファルト乳剤(JISK2		TTPC00027			
アスファルト乳剤(浸透用)	2.43%	アスファルト乳剤(浸)	透用)	TTPT00027			
PK-4タックコート用		PK-4タックコート用					
		軽油1.2号パトロール給	油	TTPC00013			
パトロール給油,2~4KL積載車給油	0.23%			TTPT00013			
その他(材料)		その他(材料)		EZ009			
The date SAL FIT		CHARLES W. FT					
<b>積算単価</b>		積算単価		E9999			
A=3 平均幅員1.4m以上3.0m以下			平均仕上り厚				
C=6 再生密粒度アスファルト混乱	<b>計物(20)</b>	E=1 PK-4					
G=1 -		H=1 -					
l=1 -(全ての費用)							
【アスファルト混合物単価】							
層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファル  層当り平均仕上り厚(mm):40.000(mm)	ト混合物単価(円)+各種語	別増合計値)					
<u>                                      </u>							

コンクリート

SPK19040150

単第0-0020 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 当り 人力打設 機械構成比: 0.00% **.** 労務構成比: 標準単価: 材料構成比: 68.18% 市場単価構成比: 21,821.00000 31.82% 0.00% 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 14.90% 特殊作業員 RTPC00001 特殊作業員 RTPT00001 8.39% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 6.32% 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 生コンクリート TTPC00003 呼び強度18,スランプ8,粗骨材20(25) 68.18% 高炉 24-12-25(20) W/C 55% TTPT00343 W/C(60%),種別(高炉) 積算単価 積算単価 E9999 無筋・鉄筋構造物 人力打設 A=1 B=3 C=3 18-8-25(20)BB F=2 一般養生 現場内小運搬無し H=2 J=1 全ての費用 K=1

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 基礎砕石有り 外圧管1種 当り 機械構成比: 標準単価: 24,397.00000 4.70% 労務構成比: 材料構成比: 40.14% 市場単価構成比: 55.16% 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 パックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00063 標準型・クレーン機能付き・排1 標準型・クレーン機能付き・排1 MTPT00063 3.59% 山積0.45/平積0.35m3.吊能力2.9t 山積0.45/平積0.35m3.吊能力2.9t EK009 その他(機械) その他(機械) 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 16.97% RTPT00002 型わく工 型わくエ RTPC00010 9.08% RTPT00010 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 7.79% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 4.63% 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) ヒューム管 外圧管 B形1種 TTPC00111 外圧管,B形1種,呼び径400,長さ2,430 径400mm×長さ2,430mm 27.89% TTPT00111 参考質量306kg レディーミクストコンクリート指定品 生コンクリート TTPCD0010 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 高炉 18-8-25(20) W/C 60% 10.58% TTPT00003 W/C(60%),種別(高炉)

SPK19040087

単第0-0021 表

ヒューム管(B形管) 据付 管径400mm 固定基礎180°巻き 基礎砕石有り 外圧管1種 当り 1

構成比: 4.70% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	55.16%   材料構成比: 4   構成比   単価(積算地区	0.14% 市場単価構成比: 0.00% ) 代表機労材規格(東京地区)	標準単価:単価(東京地区)	24,397. 備考
トロール給油,2~4KL積載車給油	1.28%	軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
)他(材料)		その他(材料)		EZ009
<b>『単価</b>		積算単価		E9999
:1 据付 :2 固定基礎180°巻き :1 外圧管1種 :1 -		B=5 管径400mm D=1 基礎砕石有り G=1 18-8-40BB J=1 全ての費用		

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 基礎砕石有り 外圧管1種 当り 機械構成比: 2.79% 標準単価: 労務構成比: 材料構成比: 36.39% 市場単価構成比: 41,163.00000 56.77% 4.05% 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 パックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00063 標準型・クレーン機能付き・排1 標準型・クレーン機能付き・排1 MTPT00063 2.13% 山積0.45/平積0.35m3.吊能力2.9t 山積0.45/平積0.35m3.吊能力2.9t EK009 その他(機械) その他(機械) 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 RTPT00002 19.08% 型わく工 型わくエ RTPC00010 12.72% RTPT00010 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 7.72% RTPT00009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 3.57% 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) ヒューム管 外圧管 B形1種 TTPC00111 外圧管,B形1種,呼び径400,長さ2,430 径400mm×長さ2,430mm 16.53% TTPT00111 参考質量306kg レディーミクストコンクリート指定品 生コンクリート TTPCD0010 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 高炉 18-8-25(20) W/C 60% TTPT00003 14.83% W/C(60%),種別(高炉)

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 基礎砕石有り 外圧管1種 当り 機械構成比: 2.79% 労務構成比: 36.39% 市場単価構成比: 標準単価: 41,163.00000 56.77% 材料構成比: 4.05% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 異形棒鋼<JISG3112> 鉄筋コンクリート用棒鋼 TTPC00001 SD345,D13 SD345 D13 TTPT00001 4.04% 単位質量0.995kg/m 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 0.76% EZ009 その他(材料) その他(材料) 加工・組立【手間のみ】 鉄筋工加工・組立共一般構造物-TSPC00001 一般構造物 TSPT00001 4.05% 積算単価 積算単価 E9999 据付 管径400mm A=1 B=5 基礎砕石有り 固定基礎360。巻き C=3D=1 E=1 外圧管1種 G=1 18-8-40BB 全ての費用 I=1 J=1

防護柵設置工(Gr) コンクリート建込

SS000123

単第0 -0023 表

<u>塗装品_Gr-C-2B</u>	[規]21m未満 数量	227.42	11/ /	A	1	m
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
標準型【材工共】	4.655					
コンクリート建込・塗装品(白色)	1.000	m				
Gr-C-2B						
諸雑 <b>費</b>		_15				
	1	式				
*** 単位当たり ***	1	m				
A=1 -			B=3 塗装品	品_Gr-C-2B		
C=3 [規]21m未満			E=1 -			
F=1 -			G=1 -			
H=1 -			I=1 -			

ガードレール基礎

V0019

単第0 -0024 表

					10 m
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
N型擁壁(A) 擁壁平均高さ0.8m以上1.0m以下 18-8-40BB 基礎砕石有り	8.50	m3			単第0-0025 表
ボックル練 高炉 混合比1:3	0.36	m3			単第0-0026 表
*** 合計 ***	10	m			
・* * 単位当たり ***	1	m			

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 当り 機械構成比: 0.00% 標準単価: 労務構成比: 材料構成比: 19.75% 市場単価構成比: 71,110.00000 80.25% 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 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 26.44% 型わくエ 型わく工 RTPC00010 RTPT00010 26.12% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 10.20% RTPT00009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 2.28% その他(労務) その他(労務) ER009 レディーミクストコンクリート指定品 生コンクリート TTPCD0010 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 19.75% 高炉 18-8-25(20) W/C 60% TTPT00003 W/C(60%),種別(高炉) 積算単価 積算単価 E9999 擁壁平均高さ0.8m以上1.0m以下 A=3 B=2 18-8-40BB 基礎砕石有り 均しCo無し D=2 E=1 F=1 一般養生・特殊養生(練炭) G=1

モルタル練

SPK19040151

単第0 -0026 表

当り 高炉 混合比1:3 標準単価: 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 材料構成比: 38.41% 市場単価構成比: 0.00% 61.59% 36,083.00000 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 61.59% セメント 高炉B TTPC00063 セメント(袋) 高炉B種 25.55% 25kg袋入 TTPT00063 25kg/袋 コンクリート用砂 TTPC00066 細目(洗い) TTPT00066 細目(洗い) 12.86% 積算単価 積算単価 EP001 高炉 B=3 混合比1:3 A=1 C=1 全ての費用

円形空洞型枠設置

S3020023

単第0 -0027 表

円形紙管 175×3.5 100 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 普通作業員 2.000 人 円形紙管  $175 \times 3.5$ 105.000 m 諸雑費 式 * * * 合計 * * * 100 m * * * 単位当たり * * * m 円形紙管 175×3.5 A=7

単第0 -0028 表

D295A_D13	1 t 当!				
名称・規格など	一般構造物 [規]10t 数量	単位	単価	金額	備考
加工・組立【手間のみ】 一般構造物	1.000	t			
異形棒鋼 <jisg3112> SD295A,D13 単位質量0.995kg/m</jisg3112>	1.030	t			1*1.03
諸維費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 - D=1 一般構造物 F=2 [規]10t未満			B=2 SD295 E=1 - H=1 -	A_D13	
I=1 - K=1 -			J=1 -		

#### 区画線設置(溶融式)

SDT00001

単第0-0029 表

						1000	m	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	当	<b>単価</b>	金額	備考		
昼間_溶融式(手動)【手間のみ】								
実線_15cm`	1,000.000	m						
時間的制約なし	·							
路面標示用塗料(JISK5665_3種1号)								
溶融,鉛・クロムフリー	598.500	kg						
ガラスピーズ含有量15~18%_黄								
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			B=2	黄色				
C=1 実線_15cm			D=1	塗布厚1	t=1.5mm			
E=1 アスファルトに設置の場合			F=1	時間的領	制約なし			
G=1 -			H=1	-				
I=1 -			J=1	全ての	費用			

区画線設置(溶融式)	SDT0000	1			単第0-0029 表	m 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1000 備考	<u>" = 9</u>

ゴム支承 Aタイプ据付

S3070045

単第0 -0030 表

プレテンション床版橋用簡易タイプ 名称・規格など	数量	単位	単価	金額		10 備考	m	=
福りょう世話役			半川	工工 計算		<b>湘</b> 写		
	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				支承幅(m)×10m			
諸雑費					#09			
	4	%						
*** 合計 ***	40	_						
	10	m						
*** 単位当たり ***	1	m						
	•		Annual Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the Control of the					
A=9999999999 ゴム支承【登録単価CODE】(m)			B=0 無収縮:	モルタル量(m3/10m)				

橋梁下からのPC桁架設工

V0001

単第0 -0031 表

i 朱 トからの P C fi J 未設工 プレテンション P C 単純床版橋 A S - 1 2 名称・規格など	V0001				単第0 -0031 祝 10 本 :
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
橋りょう世話役	0.769	人			10/13
橋りょう特殊工	4.615	人			60/13
普通作業員	2.308	人			30/13
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジプ型) 50t吊,オペレータ付 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	0.769	В			10/13
諸 <b>雑費</b>	1	式			
*** 合計 ***	10	本			
*** 単位当たり ***	1	本			

コンクリートエ

S3234

単第0 -0032 表

<u> ンクリートポンプ車 プーム打設 プ</u>	<u>レテンション床版</u>	桁			<u>10 m3 ≌</u>
<u>名称・規格など</u>	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 トラック架装プーム式 9 0 ~ 1 1 0 m3	1.500	時間			単第0-0033 表
諸雑 <b>費</b>	10	%			#09
*** 合計 ***	10	m3			
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=1 プーム打設 C=2 30-12-20(25)N E=2 プレテンション床版桁			D=1 一般 <b></b>	超える部分の圧送管延生  割増なし	E長 (m)

コンクリートポンプ車運転

S9231

単第0 -0033 表

ラック架装ブーム式 9 0 ~ 1 1 0 m3	00201				T-930 0000 4K	1	時間	71
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		 備考	~ // I=U	
軽油						-		
パトロール給油,2~4KL積載車給油	16.00	L						
運転手(特殊)								
	0.14	人						
コンクリートポンプ車 トラック架装・プーム式 圧送能力90~110m3/h	1	時間						
諸雑 <b>費</b>	1	式						
*** 単位当たり ***	1	時間						
A=8 トラック架装プーム式 9 C=0.14 運転労務数量 (人/時間)	0 ~ 1 1 0 m3 ) 標準 = 省略		B=0 3 0 n	nを超える部分の圧送	生管延長 (L)			

S3240

単第0 -0034 表

プレテン桁用 (1517.8) 100 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 橋りょう世話役 人 0.700 橋りょう特殊工 人 2.200 普通作業員 1.300 人 PC鋼より線<JISG3536>SWPR19 19本より線, 17.8 173.460 165.2*1.05 kg 参考質量1.652kg/m 諸雑費 #09 15 % * * * 合計 * * * 100 m * * * 単位当たり * * * 1 m プレテン桁用(1S17.8) P C ケーブル設計数量 (単位:kg / 100m) B=165.2 A=1

S3316

単第0 -0035 表

167		332 200			10	本	当!
数量	単位	単価 単価	金額				
0.400	人						
1.200	人						
0.600	人						
0.000							
0.000	%						
4	%			#09			
10	本						
1	本						
		B=0 定着装 D=0 定着装	置(緊張側)数量(組) 置(固定側)数量(組)				
	1.200 0.600 0.000 4 10	0.400 人 1.200 人 0.600 人 0.000 0.000 % 4 % 10 本	0.400       人         1.200       人         0.600       人         0.000       %         4       %         10       本         1       本	0.400       人         1.200       人         0.600       人         0.000       %         4       %         10       本         1       本	0.400       人         1.200       人         0.600       人         0.000       (         0.000       (         4       (         10       本         1       本         B=0       定着装置(緊張側)数量(組)	数量 単位 単価 金額 備考  0.400 人  1.200 人  0.600 人  0.000 %  4 %  10 本  1 本	数量 単位 単価 金額 備考  0.400 人  1.200 人  0.600 人  0.000 %  4 %  10 本  1 本

機械器具損料 S3246

単第0-0036 表

4 一丁重 以口

名称・規格など 数量 単位 単価 金額   緊張ジャッキ・ポンプ 20~60T型(1812.7~1821.8mm用)	備考	<u>当り</u>
20~60T型(1S12.7~1S21.8mm用)     0.349 供用日       諸雑費     1 式       *** 単位当たり ***     1 工事		
20~60T型(1S12.7~1S21.8mm用)     0.349     供用日       諸雑費     1     式       *** 単位当たり ***     1     工事		
諸雑費     1     式       ***単位当たり***     1     工事		
1     式       *** 単位当たり ***     1     工事		
1     式       *** 単位当たり ***     1     工事		
A=1 1工事の径間数 B=8 1径間片締本数		
A=1 1工事の径間数 B=8 1径間片 締本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 総本数 B=8 1径間片 による B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1径間片 総本数 B=8 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		
		Ì
		,

#### 側部足場工 (スラブ桁橋)

S3249

単第0-0037 表

1 m 当り 備老

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m 当り 備考
足場工	1.000	m		Man May	III J
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m			
A=1 足場工設置月数(月)					

伸縮継手装置設置工(新設)

SS000199

単第0-0038 表

33331.33				1 <u> </u>
数量	単位	単価	金額	備考
1.000	m			
1	式			
1	m			
		B=1 -		
	数量 1.000 1	数量 単位 1.000 m 1 式	1.000 m 1 武 1 m	数量     単位     単価     金額       1.000     m       1     式       1     m

排水桝 SPK19040296 単第0 -0039 表

橋梁用排水桝(各種) 箇所 当り 標準単価: 11.03% 材料構成比: 88.97% 市場単価構成比: 0.00% 95,100.00000 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 8.49% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 2.54% 材料別途 橋梁用排水桝 綱桁用Aタイプ F9999999999 88.97% 首下265 FC250本体 TTPT00209 積算単価 積算単価 EP001 A=2 橋梁用排水桝(各種) B=9999999999 【F】橋梁用排水桝(箇所)

コンクリート

SPK19040150

単第0-0040 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB 当り 人力打設 機械構成比: 0.00% 標準単価: 労務構成比: 材料構成比: 68.18% 市場単価構成比: 21,821.00000 31.82% 0.00% 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 14.90% 特殊作業員 RTPC00001 特殊作業員 RTPT00001 8.39% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 6.32% 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 生コンクリート TTPC00343 呼び強度24,スランプ12,粗骨材20(25) 68.18% 高炉 24-12-25(20) W/C 55% TTPT00343 W/C(55%),種別(高炉) 積算単価 積算単価 E9999 人力打設 無筋・鉄筋構造物 A=1 B=3 C=1 24-12-25(20)BB F=2 一般養生 現場内小運搬無し H=2 J=1 全ての費用 K=1

型枠 SPK19040152 一般型枠 鉄筋・無筋構造物

単第0 -0041 表

m2 当り

1

機械構成比: 0.00% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)		料構成比: 0.0   単価(積算地区)	00% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	8,254.4000 備考
型わく工	47.76%	半训(传弄地区)	型わく工	半1四(宋永地区)	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
<b>積算単価</b>			積算単価		EP001
A=1 一般型枠			B=1 鉄筋・無筋構造物		
C=1 全ての費用					

数筋工 SS000099 単第0 -004

単第0 -0042 表

一般構造物 [規]10t	未満			1 t 当!
数量	単位	単価	金額	備考
1.000	t			
1.030	t			1*1.03
1	定			
1	t			
		E=1 -	13	
		J=1 -		
	1.000	1.030 t 1 式	1.000 t  1.030 t  1	1.000 t  1.030 t  1 式  1 t  B=5 SD345_D13 E=1 - H=1 -

橋名板取付 橋名板 300×150×15

SPK19040297

単第0 -0043 表

箇所 当り

1

械構成比: 0.00% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	7.76% 材 	料構成比: 92   単価(積算地区)	24% 市場単価構成比: 0.00% 代表機労材規格(東京地区)	標準単価: 単価(東京地区)	36,428. 備考
<b>指通作業員</b>	7.76%	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	普通作業員	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	RTPC00002 RTPT00002
≸名板 プロンズ製 ,150 × 300 × 15 国土交通省タイプ	92.24%		銘板 300×200×13		TTPCH0045 TTPT00210
<b>責算単価</b>			積算単価		EP001
A=1 橋名板 300×150×15					

橋名板取付 橋歴板 300×200×13

SPK19040297

単第0 -0044 表

箇所 当り

械構成比: 0.00%	7.76% 材	料構成比: 92.2	24% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	国的 36,428.0
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
通作業員	7.76%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
	7.70%				K17100002
歴板			銘板 300×200×13		TTPC00210
プロンズ製,200×300×13	92.24%				TTPT00210
算単価			積算単価		EP001
A=4 橋歴板 300×200×13					

床掘り SPK19040015 単第0 -0045 表 土砂 標準 当り 無し 障害無し 標準単価: 機械構成比: 材料構成比: 17.68% 市場単価構成比: 277.37000 37.40% 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 バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00014 標準型・排2 標準型・排2 MTPT00014 44.92% 山積0.8/平積0.6m3 山積0.8/平積0.6m3 運転手(特殊) RTPC00006 運転手(特殊) RTPT00006 37.40% 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 17.68% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 土砂 A=1 B=1 標準 C=1 無し D=1 障害無し E=1 全ての費用

床掘り SPK19040015

単第0 -0046 表

頁0 -0102

土砂 平均施工幅1m以上2m未満 無し 障害無し 当り 機械構成比: 32.95% 材料構成比: 12.60% 市場単価構成比: 標準単価: 279.34000 労務構成比: 54.45% 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 バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00010 標準型・排1 MTPT00010 32.95% 標準型・排1 山積0.45/平積0.35m3 山積0.45/平積0.35m3 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 54.45% 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 12.60% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 土砂 A=1 B=2 平均施工幅1m以上2m未満 C=1 無し D=1 障害無し E=1 全ての費用

軟岩 オープンカット 障害無し 1,000m3未満 当り 機械構成比: 56.76% 労務構成比: 標準単価: 1,422.10000 材料構成比: 14.26% 市場単価構成比: 0.00% 28.98% 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00128 標準型·超低騒音型·排3 標準型·超低騒音型·排3 MTPT00128 35.22% 山積0.8/平積0.6m3 山積0.8/平積0.6m3 大型プレーカ(ベースマシン含まず) 大型プレーカ(ベースマシン含まず) MTPC00039 油圧式 油圧式 MTPT00039 17.83% 質量1300kg級 質量1300kg級 EK009 その他(機械) その他(機械) 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 27.09% その他(労務) その他(労務) ER009 軽油1.2号パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 13.33% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 EP001 軟岩 オープンカット B=1 A=3 障害無し 1,000m3未満 E=1 F=9 破砕片除去無し 集積押土無し H=1 I=1

掘削 軟岩 オープンカット SPK19040001 隨害無し 1.000m3未満 単第0 -0047 表

当り

<b>7</b> 岩 オープンカット 養械構成比: 56.76% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	障害無し 1,00 28.98% 材 構成比	0m3未満  料構成比: 14.   単価(積算地区)	26% 市場単価	i構成比: 幾労材規格(東京	0.00% 計物 <b>区</b> )	1 標準単価: 単価(東京地区)	m3 当 1,422.1000 備考
い化成刀 1/3 が1日 ( 1見弁・61年 )	行ういないし	于  叫 ( 15	1 6421	^{双刀៘} ™11口(木刀	*'5 <u>                                     </u>	于侧(未水池区)	畑で

単第0 -0048 表

積込(ルーズ) 土砂 SPK19040007 土量50,000m3未満 当り 1 m3

機械構成比: 44.75% 労務構成比:	37.76% 材料構成比:		標準単価:	195.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比 単価(積)		単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型)		バックホウ(クローラ型)		MTPC00014
標準型・排2	44.75%	標準型・排2		MTPT00014
山積0.8/平積0.6m3		山積0.8/平積0.6m3		
運転手(特殊)		運転手(特殊)		RTPC00006
	37.76%			RTPT00006
軽油		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	17.49%			TTPT00013
   積算単価		<b>積算単価</b>		EP001
INVESTIGATION OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY OF THE PROPERTY				<b>-</b> . •••
A=1		B=1 土量50,000m3未満		

埋戻し

SPK19040019 最大埋戻幅4m以上 単第0 -0049 表

1 m3 当り

		<u>料構成比: 6.2</u>		標準単価:	903.31
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
パックホウ(クローラ型)	44.00%		バックホウ(クローラ型)		MTPC00014
標準型・排2	14.90%		標準型・排2		MTPT00014
山積0.8/平積0.6m3			山積0.8/平積0.6m3		
〈賃>振動ローラ(ハンドガイド式)			振動ローラ(舗装用)		KTPC00008
質量0.8~1.1t	2.28%		[ハンドガイド式] 質量0.8~1.1t		KTPT00008
			タンパ及びランマ		KTPC00020
質量60~80kg	0.08%		質量60~80kg		KTPT00020
普通作業員 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・			普通作業員		RTPC00002
	38.50%				RTPT00002
<b>特殊作業員</b>			特殊作業員		RTPC00001
	26.71%				RTPT00001
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	11.30%				RTPT00006
			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	6.15%				TTPT00013
ガソリン, レギュラー			ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014
スタンド渡し,スタンド給油	0.08%				TTPT00014
<b>漬箅単価</b>			積算単価		EP001

			// US	<b>ІЩ</b> ~С			貝0 -0107
埋戻し		SPK19040	0019		単第0 -004	19 表	
		最大埋戾幅4m以上				1	m3 当じ
機械構成比:	17.26%	最大埋戻幅4m以上 76.51% 材料構	<b>成比:</b> 6.23%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	903.3100
代表	<b>5機労材規格(積算地区)</b>	構成比	└価(積算地区) │	代表機労材規格()	東京地区)	単価(東京地区)	備考
A=2	長機労材規格(積算地区) 最大埋戻幅4m以上			)=1 全ての費用			

基面整正 SPK19040017

単第0 -0050 表

m2 当り

代表機労材規格(積算地区)	100.00% 材 構成比	料構成比: 0.0   単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	標準単価:単価(東京地区)	
<b>新通作業員</b>	100.00%	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
<b>責算単</b> 価			<b>積算単価</b>		EP001

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 当り 機械構成比: 57.46% 標準単価: 4.78% 労務構成比: 37.76% 材料構成比: 市場単価構成比: 26,831.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 単価(積算地区) <賃>パックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 [クローラ型クレーン付] KTPT00006 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 4.51% 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t EK009 その他(機械) その他(機械) 特殊作業員 RTPC00001 特殊作業員 11.24% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 10.61% RTPT00002 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 6.88% RTPT00006 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 6.76% 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 生コンクリート TTPCD0010 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 高炉 24-12-25(20) W/C 55% 55.46% TTPT00343 W/C(60%),種別(高炉) 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.89% TTPT00013

コンクリート 単第0 -0051 表 SPK19040150 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB バックホウ(クレーン機能付)打設 当り 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 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 代表機労材規格(積算地区) その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 B=2 A=1 C=2 18-8-40BB F=2 一般養生 J=1 K=1 全ての費用

型枠 一般型枠 SPK19040152 均しコンクリート

単第0-0052 表

当り 1 **m2** 

版字符 機械構成比: 0.00%	均0コンフリー 100.00% 材	<b> 料構成比: 0.0</b>	0% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	4,200.8000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工			型わく工		RTPC00010
	59.76%				RTPT00010
普通作業員 ・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・			普通作業員		RTPC00002
	19.23%				RTPT00002
上木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	5.76%				RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
<b>責算単価</b>			積算単価		EP001
			B=5 均しコンクリート		
C=1 全ての費用			2,042771		

橋台・橋脚コンクリート打設

S3080

単第0 -0053 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
上木一般世話役		<u></u> _	1.0		TID 5
	0.060	人			0.06*1
	0.000				0.00 1
+ <i>다 /~ *</i> 부 모					
<b>持殊作業員</b>					
	0.180	人			0.18*1
<b>普通作業員</b>					
	0.240	人			0.24*1
<b>ノディーミクストコンクリート指定品</b>					
呼び強度24,スランプ12,粗骨材20(25)	10.200	m3			
W/C(55%),種別(高炉)		•			
コンクリートポンプ車運転					単第0-0054 表
- トラック架装プーム式 90~110m3/h	0.060	日			+200 00K+
1 フラン未役フ AIN 90 110 III 7 II	0.000	Н			
					単第0-0055 表
数 数 所構造物	10	0			<b>年第0-0005 农</b>
<b>实</b> 即 <b>伸</b> 足物	10	m3			
女 九 外 連絡					#09
者雑 <b>費</b>		Α/			#09
	4	%			
	4.0				
*** 合計 ***	10	m3			
		_			
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=3 24-12-20(25)BB			C=1 一般養生	生	
F=0 30mを超える部分の圧送管延長 (	(m)		I=0 潮待割均	僧	
J=1 小型車割増なし					

コンクリートポンプ車運転

S9238

単第0 -0054 表

ノソリードルノノ早連転  ラック架装ブール式 90~110m3/h	39236				平年90-0004 衣 1	В	当
<u>ラック架装ブーム式 90~110m3/h</u> 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(特殊)	1.00	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	82.00	L					
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	1.03	供用日					
諸雑 <b>費</b>	1	式					
*** 単位当たり ***	1	日					
A=1 運転労務数量 (人/日) C=1.03 ポンプ車損料数量 (供用日/日) E=6 トラック架装プーム式 90~	l 1 0 m3/h		B=82 軽油消 D=0 圧送管	章量 (L/日) 損料数量 (供用日/	∄)		

鉄筋構造物 10 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 普通作業員 0.160 人 諸雑費 #09 25 % *** 合計 *** 10 m3 *** 単位当たり *** m3 A=1 一般養生 鉄筋構造物 B=2

単第0 -0056 表

<u>一般構造物 [規]10t</u>	<u>未満</u>			1 <u>t 当!</u>
数量	単位	単価	金額	備考
1.000	t			
1.030	t			1*1.03
1	式			
1	t			
		E=1 -	_D16 ~ D25	
		J=1 -		
	1.000	1.030 t 1 武	1.000 t  1.030 t  1	1.000 t  1.030 t  1 式  1 t  B=6 SD345_D16 ~ D25 E=1 - H=1 -

手摺先行型枠組・単管・単管傾斜足場

S0380

単第0 -0057 表

<u>摺先行型枠組足場</u> 名称・規格など	数量	単位	単価	金額			<u>掛m2</u>	_=='
	<b>数</b>	- 単1/1	- 早川	立		湘与		
上 <b>小──</b> 放巴 <b>·</b> 位位	1.400	人						
とびエ								
C01	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 <b>費</b>					#09			
	34	%						
*** 合計 ***	100	掛m2						
	100	]±[   Z						
*** 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	ットを設置しない				

床掘り 土砂 標準 SPK19040015 切梁腹起式 障害無し

単第0 -0058 表

m3 当り

	切笨腹起式 陴			1	m3 =
機械構成比: 27.13% 労務構成比:	62.19% 材	<b>  料構成比: 10.6</b>		標準単価:	459.170
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)			パックホウ(クローラ型)		MTPC00014
標準型・排2	27.13%		標準型・排2		MTPT00014
山積0.8/平積0.6m3			山積0.8/平積0.6m3		
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
<b>積算単価</b>			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		

床掘り

SPK19040015 切梁腹起式 隨宝有口 単第0-0059 表

o 水11

機械機成比: 29.2% 分務構成比: 59.2% 材料構成比: 11.50% 市場性債機成比: 0.00% 標準単価: 520.	上砂 標準	切梁腹起式 障	害有り		1	m3 当
パックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3	機械構成比: 29.23%					520.740
標準型・排2 山積0.8/平積0.6m3	【代表機労材規格(積算地区)	構成比	<b>単価(積算地区)</b>		里伽(果泉地区)	
山積0.8/平積0.6m3       山積0.8/平積0.6m3         普通作業員       34.93%       普通作業員       RTPC00002         運転手(特殊)       24.34%       運転手(特殊)       RTPC00006         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         積算単価       積算単価       EP001	ハツク小リ(クローフ型) 横進刑・出っ	20, 22%		ハツクホリ(クローフ型) 煙港刑・世紀		
普通作業員       34.93%       普通作業員       RTPC00002 RTPT00002         運転手(特殊)       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 切楽腹起式       B=1 標準 D=2 障害有り       標準		29.23%				MIP100014
運転手(特殊)       24.34%       運転手(特殊)       RTPC00006         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         積算単価       積算単価       EP001         A=1 土砂 C=4 切梁腹起式       B=1 標準 D=2 障害有り       標準	四個0.0/ 下傾0.0IIIO					
運転手(特殊)  24.34%  軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油  11.50%  軽油 種単価  A=1 土砂 C=4 切梁腹起式  EP001  RTPC00006 RTPT00006 RTPT000013 TTPC00013 TTPC00013 TTPT00013 TTPT00013	普通作業員			普通作業員		
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		34.93%				RTPT00002
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       長P001         A=1 土砂 C=4 切梁腹起式       B=1 標準 D=2 障害有り	運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
パトロール給油,2~4KL積載車給油 11.50% 積算単価		24.34%				RTPT00006
積算単価     積算単価     EP001       A=1 土砂 C=4 切梁腹起式     B=1 標準 D=2 障害有り				軽油1.2号パトロール給油		
A=1 土砂 B=1 標準 C=4 切梁腹起式 D=2 障害有り	バトロール給油,2~4KL模載車給油	11.50%				TTPT00013
C=4 切梁腹起式 D=2 障害有り	積算単価			積算単価		EP001
C=4 切梁腹起式 D=2 障害有り	A=1			B=1 標準		
	C=4 切梁腹起式					

掘削 SPK19040001 単第0 -0060 表 軟岩 オープンカット 障害有り 5,000m3未満

当り 標準単価: 2,624.40000 材料構成比: 16.36% 市場単価構成比: 28.27% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) MTPC00128 標準型·超低騒音型·排3 標準型·超低騒音型·排3 MTPT00128 35.36% 山積0.8/平積0.6m3 山積0.8/平積0.6m3 大型プレーカ(ベースマシン含まず) 大型プレーカ(ベースマシン含まず) MTPC00039 油圧式 油圧式 MTPT00039 17.89% 質量1300kg級 質量1300kg級 EK009 その他(機械) その他(機械) 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 27.19% その他(労務) その他(労務) ER009 軽油1.2号パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 15.74% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 EP001 軟岩 オープンカット B=1 A=3 障害有り 5,000m3未満 E=2 F=3 H=1 破砕片除去無し 集積押土無し I=1

掘削 SPK19040001 単第0 -0060 表 軟岩 オープンカット 障害有り 5,000m3未満

1 m3 当り

歌石 オーノンカット 機械構成比: 55.37% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	障害有り 5, <mark>28.27%</mark>	材料構成比:	16.36%	市場単価構成比:	0.00%	1 標準単価:	m3 当り 2,624.40000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地	区)	代表機労材規格	(東京地区)	単価(東京地区)	備考

床掘り

単第0-0061 表 SPK19040015 土砂 掘削深さ5m超20m以下 切梁腹起式 障害有り 当り 材料構成比: 標準単価: 10.74% 市場単価構成比: 0.00% 1,110.20000 48.25% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 ドラグライン及びクラムシェル ドラグライン及びクラムシェル MTPC00066 油圧クラムシェル・テレスコピック式 油圧クラムシェル・テレスコピック式 MTPT00066 35.56% 平積0.4m3 平積0.4m3 小型パックホウ(クローラ型) 小型パックホウ(クローラ型) MTPC00061 標準型・排1 標準型・排1 MTPT00061 5.45% 山積0.08/平積0.06m3 山積0.08/平積0.06m3 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 RTPT00002 16.40% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 16.06% 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 15.79% RTPT00006 軽油1.2号パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 10.74% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 B=3 掘削深さ5m超20m以下 A=1 土砂 切梁腹起式 障害有り C=4D=2E=1 全ての費用

掘削 単第0-0062 表 SPK19040001

軟岩 現場制約あり 軟岩(I) 当り 機械構成比: 標準単価: 材料構成比: 1.59% 市場単価構成比: 9,116.40000 95.95% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(東京地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 備考 単価(積算地区) 空気圧縮機 空気圧縮機 MTPC00059 可搬式・E駆動・スクリュ型・排1 可搬式・E駆動・スクリュ型・排1 MTPT00059 1.98% 吐出量5.0m3/min圧力0.7MPa 吐出量5.0m3/min圧力0.7MPa さく岩機 さく岩機 MTPC00037 コンクリートプレーカ コンクリートプレーカ 0.46% MTPT00037 20kg級 20kg級 その他(機械) その他(機械) EK009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 66.21% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 28.80% RTPT00002 その他(労務) その他(労務) ER009 軽油1.2号パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.58% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 EP001

掘削 単第0 -0062 表 SPK19040001

軟岩 現場制約あり m3 当り 軟岩(I) __標準単価: 95.95% 材料構成比: 1.59% 市場単価構成比: 0.00% 9,116.40000 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 B=3 現場制約あり A=3 軟岩 C=1 軟岩(I)

掘削 SPK19040001 単 軟岩 現場制約あり 軟岩(II)

単第0 -0063 表

当り 機械構成比: 標準単価: 95.36% 材料構成比: 1.85% 市場単価構成比: 11,750.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(東京地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 備考 単価(積算地区) 空気圧縮機 空気圧縮機 MTPC00059 可搬式・E駆動・スクリュ型・排1 可搬式・E駆動・スクリュ型・排1 MTPT00059 2.30% 吐出量5.0m3/min圧力0.7MPa 吐出量5.0m3/min圧力0.7MPa さく岩機 さく岩機 MTPC00037 コンクリートプレーカ コンクリートプレーカ 0.47% MTPT00037 20kg級 20kg級 その他(機械) その他(機械) EK009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 65.20% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 29.22% その他(労務) その他(労務) ER009 軽油1.2号パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 1.84% その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 EP001

掘削 軟岩 現場制約あり 単第0 -0063 表 SPK19040001

軟岩(II) 当り 1 m3

幾械構成比: 2.79%	多構成比: 95.36% 也区) 構成	材料構成比:	1.85%	市場単価構成比:	0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	11,750.0000 備考
代表機労材規格(積算均	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
機械構成比: 2.79% 労 代表機労材規格(積算) A=3 軟岩 C=2 軟岩(II)			B=3	3 現場制約都	<b>5</b> り		

埋戻し

単第0 -0064 表

頁0 -0126

SPK19040019 最大埋戾幅1m以上4m未満 当り 1 m3

機械構成比: 13.18% 労務構成比:		料構成比: 4.7		標準単価:	1,703.5000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2	11.29%		バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 - は締2 0 (平2年) 0 - 2		MTPC00014 MTPT00014
山積0.8/平積0.6m3			山積0.8/平積0.6m3		
〈賃>振動ローラ(ハンドガイド式)			振動ローラ(舗装用)		KTPC00008
質量0.8~1.1t	1.78%		[ハンドガイド式] 質量0.8~1.1t		KTPT00008
<賃>タンパ(ランマ)			タンパ及びランマ		KTPC00020
質量60~80kg	0.11%		質量60~80kg		KTPT00020
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	51.01%				RTPT00002
<b>持殊作業員</b>			特殊作業員		RTPC00001
	22.47%				RTPT00001
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	8.56%				RTPT00006
<b>軽油</b>			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	4.67%				TTPT00013
ガソリン, レギュラー			ガソリンレギュラースタンド		TTPC00014
スタンド渡し,スタンド給油	0.11%				TTPT00014
積算単価			積算単価		EP001

埋戻し

SPK19040019

単第0 -0064 表

m3 当り

頁0 -0127

最大埋戾幅1m以上4m未満 標準単価: 1,703.50000 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 最大埋戾幅1m以上4m未満 D=1 全ての費用 A=3

#### 掘削補助機械搬入搬出作業

SPK19040016 単第0 -0065 表 当り 標準単価: 0.00% 市場単価構成比: 材料構成比: 0.00% 38,880.00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) ラフテレーンクレーン <作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジプ型) KTPC00023 16t吊,オペレータ付 「油圧伸縮ジブ型116t吊 KTPT00023 28.39% 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 特殊作業員 RTPC00001 特殊作業員 RTPT00001 71.61% 積算単価 積算単価 EP001

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 当り 標準単価: 材料構成比: 76.69% 市場単価構成比: 19,678.00000 18.01% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 単価(積算地区) コンクリートポンプ車 コンクリートポンプ車 MTPC00050 トラック架装・ブーム式 トラック架装・ブーム式 MTPT00050 5.25% 圧送能力90~110m3/h 圧送能力90~110m3/h EK009 その他(機械) その他(機械) 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 10.16% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 3.18% RTPT00001 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 2.21% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 1.94% RTPT00006 その他(労務) その他(労務) ER009 レディーミクストコンクリート指定品 生コンクリート TTPC00343 呼び強度24,スランプ12,粗骨材20(25) 高炉 24-12-25(20) W/C 55% 75.61% TTPT00343 W/C(55%),種別(高炉) 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.07% TTPT00013

コンクリート

SPK19040150

単第0 -0066 表

無筋・鉄筋構造物 24-12-25(20)BB 当り コンクリートポンプ車打設 標準単価: 機械構成比: 5.30% 労務構成比: 18.01% 材料構成比: 市場単価構成比: 19,678.00000 76.69% 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 単価(東京地区) その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 無筋・鉄筋構造物 コンクリートポンプ車打設 B=1 A=1 C=1 24-12-25(20)BB E=1 設計日打設量10m3以上100m3未満 圧送管延長距離延長無し F=2 一般養生 G=1 J=1 K=1 全ての費用

円形空洞型枠設置

S3020023

単第0 -0067 表

	₩ <b>, =</b>	74 V-	₩/ <b>≖</b>	△按	100	m <u>}</u>
形紙管 150×3.5 名称・規格など 普通作業員	数量	単位	単価	金額	備考	
普通作業員	2.000	人				
	2.000	_ ^				
円形紙管						
150×3.5	105.000	m				
諸雑費						
	1	式				
*** 合計 ***	100	_				
	100	m				
* * * 単位当たり * * *	1	m				
A=6 円形紙管 150×3.5						

パイプサポート支保(小規模)

S1050025

単第0-0068 表

保耐力 40kN/m2以下	総設置数量40空m3以	下			10	空m3	
保耐力 40kN/m2以下 名称・規格など	数量	単位	単価	金額			
土木一般世話役	0.290	人					
型わく工	0.530	人					
とびエ	0.250	人					
普通作業員	0.570	人					
諸雑費	13	%			#09		
*** 合計 ***	10	空m3					
*** 単位当たり ***	1	空m3					

1号プロック基礎

V0010

単第0-0069 表

30.5,控え650	70010				10 m ⅓
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 基礎砕石無し	1.879	m3			単第0-0070 表
基礎砕石 砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以下 RC-40	8.810	m2			単第0-0071 表
* * * 合計 * * *	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

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 当り 機械構成比: 標準単価: 材料構成比: 27.11% 市場単価構成比: 54,021.00000 70.67% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 単価(積算地区) <賃>パックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 [クローラ型クレーン付] KTPT00006 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 2.22% 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t 型わくエ 型わく工 RTPC00010 RTPT00010 24.21% 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 18.58% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 9.87% RTPT00009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 7.73% 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 生コンクリート TTPCD0010 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 高炉 18-8-25(20) W/C 60% 25.99% TTPT00003 W/C(60%),種別(高炉) 軽油1.2号パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 0.91% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009

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

<b>域構成比:</b> 代	2.22%	70.67% 杉   構成比		1% 市場単価構成比:   代表機労材規格(	東京地区)	単価(東京地区)	54,021.00 備考
算単価	000 (M23 113 1901H (1909-1911)	1141120	IM (1969	積算単価	XX-0E)	<b>一間(メタバン)</b>	E9999
A=2 D=1	18-8-40BB 一般養生・特殊養生(練炭)			C=2 基礎砕石無 E=1 -	<b>₹</b> U		

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 当り 標準単価: 材料構成比: 18.07% 市場単価構成比: 942.25000 77.15% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 単価(積算地区) <賃>バックホウ(クローラ型) バックホウ KTPC00018 クローラ型 山積0.8m3(平積0.6) 4.75% KTPT00018 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 山積0.8m3(平積0.6m3) EK009 その他(機械) その他(機械) 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 40.16% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 17.48% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 9.93% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 9.05% RTPT00006 その他(労務) その他(労務) ER009 再生クラッシャラン 再生クラッシャーラン TTPC00008 40 ~ 0mm 15.28% RC-40 TTPT00008 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 2.78% TTPT00013

SPK19040039

単第0 -0071 表

<b>養械構成比:</b> 代	4.78%	7.15% 材料 構成比	構成比: 18.07 単価(積算地区)	% 市場単価構成比: 0.00% 代表機労材規格(東京地区)	標準単価:単価(東京地区)	942.250 <b>備考</b>
その他(材料	+)			その他(材料)	1 12 (1102 5 2)	EZ009
積算単価				<b>積算単価</b>		EP001
A=2	砕石の厚さ7.5cmを超え12.5cm以	↓下		B=1 RC-40		
D=1	全ての費用					

大型プロック積

SPK19040044 ブロック籍(容積) 控集60~65cm 単第0 -0072 表

m2 当1)

機械構成比: 7.17% 労務構成比: <u>7.17% 労務構成比:</u> 代表機労材規格(積算地区)	14.22% 材料構成比: 78. 構成比 単価(積算地区)	61% 市場単価構成比: 0.00% 標	準単価: 17,560.000 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 [油圧伸縮ジプ型]25t吊	KTPC00014 KTPT00014
普通作業員	4.60%	普通作業員	RTPC00002 RTPT00002
プロックエ	4.23%	プロックエ	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
プロック積(空積) 控長60~65cm	78.61%	大型積プロック 控500mm	TTPCH0112 TTPT00273
<b>積算単価</b>		積算単価	EP001
A=2 水抜きパイプ無し		B=2 プロック積(空積) 控長60~65cm	

胴込・裏込材(砕石)

SPK19040052

単第0 -0073 表

大型プロック 割ぐり石 150~50mm 当り 機械構成比: 標準単価: 3,279.00000 材料構成比: 43.52% 市場単価構成比: 48.32% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 <賃>パックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 [クローラ型クレーン付] KTPT00006 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 8.16% 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 24.67% 特殊作業員 RTPC00001 特殊作業員 14.15% RTPT00001 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 8.34% RTPT00006 その他(労務) その他(労務) ER009 割ぐり石 再生クラッシャーラン TTPC00006 150 ~ 50mm 40.98% RC-40 TTPT00008 軽油1.2号パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 2.54% 積算単価 積算単価 EP001 大型ブロック 割ぐり石 150~50mm A=2 B=3

SPK19040052

単第0 -0073 表

胴込・裏込材(砕石) 大型ブロック 割ぐり石 150~50mm 当り

機械構成比:	8.16%	48.32%	<b>材料構成比:</b> 43.5	52% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	3,279.00000
代	8.16% 労務構成比: 表機労材規格(積算地区)	48.32% 有機成比	材料構成比: 43.5 単価(積算地区)	52% 市場単価構成比: 代表機労材規格(	東京地区)	標準単価:	3,279.00000 備考

胴込・裏込材(砕石)

SPK19040052

単第0 -0074 表

養械構成比: 8.16% 労務構成比:	48.32% 材		52% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	
代表機労材規格(積算地区) <賃>パックホウ(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	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区) パックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t	単価(東京地区)	備考 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
<b>積算単価</b>			積算単価		EP001
A=2 大型プロック			B=1 RC-40		

胴込・裏込材(砕石)

SPK19040052

**単第0 -0074 表** 

『込・ <b>褁込</b> 材(砕石) □型プロック	SPK19040052		単第0-0074 表				
(型プロック   械構成比: 8.16% 労務構成比   代表機労材規格(積算地区)	RC-40 :: 48.32% 材料構成比:	43.52% 市場単価構成比:	0.00%	1 標準単価:	m3 当 3,279.000		
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		

吸出し防止材(全面)設置 合繊不織布 t=10mm 9.8kN/m

SPK19040054

単第0 -0075 表

2 当13

械構成比: 0.00% 労務構成比:	23.88% 材   構成比	料構成比: 76.   単価(積算地区)	12% 市場単価構成比: 0.00% 代表機労材規格(東京地区)	標準単価:   単価(東京地区)	
连通作業員	17.79%	十一川(1東井/6位)	普通作業員	十個(永沙地區)	RTPC00002 RTPT00002
上木一般世話役	6.09%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
<b>ぶ織布(合繊)</b> 厚10mm,強度9.8kN/m	76.12%		不織布(合繊) 厚10mm,強度9.8kN/m		TTPC00048 TTPT00048
<b>責算単価</b>			積算単価		EP001
A=1 <b>合繊不織</b> 布 t=10mm 9.8kN/m					

1号天端コンクリート

V0012

単第0 -0076 表

V0012			•	350 -0070 投 10 m 当
数量	単位	単価	金額	備考
1.056	m3			単第0-0077 表
10	m			
1	m			
	数量 1.056 10	数量 単位 1.056 m3 10 m	数量 単位 単価 1.056 m3 10 m	数量 単位 単価 金額 1.056 m3 10 m

天端コンクリート

SPK19040057

**単第0-0077 表** 

大姉コングリート	SPK1904005/			甲第0-00// 表		
18-8-40BB	一般養生	1.11144 19.11			1_	m3 当り
機械構成比: 3.30% 労務構成比:	66.35% 核	料構成比: 30.3		0.00%	標準単価:	48,568.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東	「京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付)			バックホウ			KTPC00006
山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t	3.30%		[クローラ型クレーン付]			KTPT00006
排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音			排ガス型(第2次)山積0.8m3	3吊2.9t		
型わく工			型わく工			RTPC00010
	21.75%					RTPT00010
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	15.55%					RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役			RTPC00009
	11.95%					RTPT00009
特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
	6.20%					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			生コンクリート			TTPCD0010
呼び強度18,スランプ8,粗骨材40	28.91%		高炉 18-8-25(20) W/C 60%	6		TTPT00003
W/C(60%),種別(高炉)						
軽油			軽油1.2号パトロール給油			TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.44%					TTPT00013
積算単価			積算単価			E9999

天端コンクリート

単第0 -0077 表 SPK19040057 18-8-40BB 一般養生 m3 当り <u>標準</u>単価: 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% 48,568.00000 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 C=1 一般養生 A=2 18-8-40BB D=1

1号小口止工

V0014

単第0 -0078 表

			-1 %	1 箇所
数量	単位	単価	金額	備考
1.211	m3			単第0-0051 表
8.223	m2			単第0-0041 表
0.939	m2			単第0-0079 表
0.939	m2			
1	箇所			
	1.211 8.223 0.939 0.939	1.211 m3 8.223 m2 0.939 m2 0.939 m2	1.211 m3  8.223 m2  0.939 m2  0.939 m2	数量 単位 単価 金額  1.211 m3  8.223 m2  0.939 m2  0.939 m2

型枠 SPK19040152

単第0 -0079 表

当り

頁0 -0148

化粧型枠 鉄筋・無筋構造物 材料構成比: 0.00% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 11,226.00000 100.00% 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 型わくエ 型わくエ RTPC00010 RTPT00010 35.12% 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 17.99% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 6.68% その他(労務) その他(労務) ER009 積算単価 積算単価 EP001 化粧型枠 B=1 鉄筋・無筋構造物 A=2 C=1 全ての費用

2号小口止工 V0015 単第0-0080 表 箇所 当り B=300, H=2930(2940) 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 コンクリート 単第0-0051 表 無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB 1.061 m3 バックホウ(クレーン機能付)打設 型枠 単第0-0041 表 一般型枠 7.220 **m2** 鉄筋・無筋構造物 単第0-0079 表 型枠 化粧型枠 0.817 **m2** 鉄筋・無筋構造物 化粧型枠材料費 0.817 **m2** * * * 単位当たり * * * 箇所 1

コンクリートプロック積工 SDT00035 単第0 -0081 表 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 0.246 m3 W/C(60%),種別(高炉) 諸雑費 式 1 * * * 単位当たり * * * 1 m2 裏込コンクリートを施工しない場合 昼間施工 B=2 A=1 C=1 18-8-40BB E=1 L=1 時間的制約なし I=1

路体(築堤)盛土 施工幅員2.5m未満

SPK19040004

単第0 -0082 表

m3 当り

頁0 -0151

1

機構成比: 0.83% 労務構成比: 分表機能以	98.96% 材	料構成比: 0.2		標準単価:	5,368.600
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
〈賃>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
持殊作業員	8.64%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
経油 パトロール給油,2~4KL <b>積載車給</b> 油	0.21%		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
<b>漬算単価</b>			積算単価		EP001
A=1 施工幅員2.5m未満					

法面整形 SPK19040030 レキ質土.砂及び砂質土.粘性土

単第0-0083 表

盛士部 法面締固め無し 現場制約無し 当り

		少妙賞土,柘性土	·	1=34-14 FT	m2 当り
機械構成比: 14.45% 労務構成比:		料構成比: 12.48		標準単価:	372.59000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>バックホウ(クローラ型)	4.4.4-0.		バックホウ		KTPC00018
山積0.8m3(平積0.6)	14.45%		クローラ型		KTPT00018
排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音			山積0.8m3(平積0.6m3)		
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	32.55%				RTPT00002
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	27.53%				RTPT00006
土木一般世話役					RTPC00009
工个一般色品议	12.99%		工术 放色的议		RTPT00009
軽油			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	12.48%				TTPT00013
28 de 14 / II			· (本) 公 (本) (本) (本) (本) (本) (本) (本) (本) (本) (本)		ED004
積算単価			積算単価		EP001
A=1 盛土部			B=2 法面締固め無し		
C=2 現場制約無し E=1 全ての費用			D=2 レキ質土,砂及び砂質土,粘性土		
上 工 (					
1					

張芝工 SS000179

単第0 -0084 表

[ <u>規]300m2未満</u>	00000110				ー			
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		11122		
植生工(人力施工)【材工共】 張芝工 野芝・高麗芝(全面張) 諸雑費	1.000	m2						
諸雑費	1	式						
*** 単位当たり ***	1	m2						
A=3 [規]300m2未満								

2号ブロック基礎

V0011

単第0 -0085 表

.5,控え500					10 m
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
見場打基礎コンクリート 18-8-40BB 基礎砕石有り	1.414	m3			単第0-0086 表
** 合計 ***	10	m			
・** 単位当たり ***	1	m			

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 当り 標準単価: 機械構成比: 材料構成比: 27.36% 市場単価構成比: 62,265.00000 70.17% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 単価(積算地区) <賃>パックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 [クローラ型クレーン付] 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 1.93% KTPT00006 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t <賃>バックホウ(クローラ型) バックホウ KTPC00018 山積0.8m3(平積0.6) 0.54% クローラ型 KTPT00018 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 山積0.8m3(平積0.6m3) 型わく工 型わくエ RTPC00010 RTPT00010 21.01% 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 20.72% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 9.71% RTPT00009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 8.71% 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 生コンクリート TTPCD0010 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 高炉 18-8-25(20) W/C 60% 22.55% TTPT00003 W/C(60%),種別(高炉) 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 1.11%

現場打基礎コンクリート 単第0 -0086 表 SPK19040056 基礎砕石有り m3 当り 18-8-40BB 標準単価: 62,265.00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 18-8-40BB A=2 C=1 基礎砕石有り D=1 一般養生・特殊養生(練炭) E=1

大型プロック積

SPK19040044

**単第0-0087** 表

<b>大型ノロツク槓</b>		19040044 甲第0 -0087 表					
水抜きパイプ無し	プロック積(空積	漬) 控長50cm		m2 当じ			
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:	17,560.0000		
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考		
<作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジプ型	)	,	ラフテレーンクレーン		KTPC00014		
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%		[油圧伸縮ジブ型]25t吊		KTPT00014		
普通作業員	4.60%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002		
プロックエ	4.23%		プロックエ		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		
プロック積(空積) 控長50cm	78.61%		大型積プロック 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 プロック積(空積) 控長50cm				

2号天端コンクリート

V0013

単第0-0088 表

面有りタイプ					10 m
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
天端コンクリート 18-8-40BB 一般養生	0.625	m3			単第0-0077 表
*** 合計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

V0016			単第	[0 -0089 表		
					<u>  箇所</u>	<u>当り</u>
数量	単位	単価 単価	金額			
0.378	m3			単第0-00	90 表	
1.635	m2			単第0-00	)1 表	
0.470	m2			単第0-00	2 表	
0.470	m2					
1.260	m2			単第0-00	3 表	
1	箇所					
	数量 0.378 1.635 0.470 0.470	数量 単位 0.378 m3 1.635 m2 0.470 m2 0.470 m2 1.260 m2	数量 単位 単価  0.378 m3  1.635 m2  0.470 m2  1.260 m2	数量 単位 単価 金額  0.378 m3  1.635 m2  0.470 m2  1.260 m2	数量 単位 単価 金額 備考 単第0-00g	数量 単位 単価 金額 備考 単第0-0090 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 当り 機械構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 39.75% 材料構成比: 55.59% 27,490.00000 0.00% 備考 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 構成比 単価(積算地区) <賃>パックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 [クローラ型クレーン付] KTPT00006 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 4.40% 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t EK009 その他(機械) その他(機械) 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 RTPT00002 12.78% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 10.97% RTPT00001 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 6.71% RTPT00006 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 6.60% 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 生コンクリート TTPCD0010 呼び強度18,スランプ8,粗骨材40 高炉 24-12-25(20) W/C 55% 53.64% TTPT00343 W/C(60%),種別(高炉) 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.84% TTPT00013

コンクリート 小型構造物 18-8-40BB

SPK19040150

単第0-0090 表

コンソリード	3PK19040150	<b>半年り - 00</b> 3	<i>9</i> ∪ <b>र</b> र	
小型構造物 18-8-40BB	バックホウ(クレーン機能付)打設		1	m3 当じ
機械構成比: 4.66% 労務構成比:	バックホウ(クレーン機能付)打設 39.75% 材料構成比: 55.5	59% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	27,490.0000
代表機労材規格(積算地区)	構成比 単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
その他(材料)	1131-X DO IM (1937- 8 EE)	その他(材料)		EZ009
				LZ009
積算単価		積算単価		E9999
A=2 小型構造物		B=2 パックホウ(クレーン機能付)打	Γ≣Φ	
C=2 18-8-40BB		F=2 一般養生	' HA	
J=1 -		K=1 全ての費用		
J=1 -		1-1 主じの負用		
I and the second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second second		I		

型枠 SPK19040152 単第0 -

単第0 -0091 表

一般型枠 小型構造物 当り 材料構成比: 0.00% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 7,449.40000 100.00% 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 型わくエ 型わくエ RTPC00010 RTPT00010 45.50% 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 30.09% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 11.37% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 積算単価 積算単価 EP001 一般型枠 B=2 小型構造物 A=1 C=1 全ての費用

型枠 化粧型枠 SPK19040152 単第0-0092 表

小型構造物 当り 1 **m2** 

	100.00% 材	  料構成比: 0.00	0% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	10,131.0000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
型わく工	20 470		型わく工		RTPC00010
	33.45%				RTPT00010
<b>普通作業員</b>	20, 40%		普通作業員		RTPC00002
	22.13%				RTPT00002
上木一般世話役	0.00%		土木一般世話役		RTPC00009
	8.36%				RTPT00009
その他(労務)			その他(労務)		ER009
<b>責算単価</b>			積算単価		EP001
A=2 化粧型枠 C=1 全ての費用			B=2 小型構造物		

目地板 SPK19040120 単第0 -0093 表

m2 当り

頁0 -0164

瀝青繊維質目地板t=10mm 標準単価: 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 材料構成比: 62.70% 市場単価構成比: 1,894.00000 37.30% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 備考 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) 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 30.92% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 6.38% RTPT00009 目地板 瀝青繊維質目地板 TTPC00199 瀝青繊維質板 62.70% 厚さ10mm TTPT00199 厚10mm 積算単価 積算単価 EP001 瀝青繊維質目地板t=10mm A=1

4号小口止工

V0017

単第0 -0094 表

=300,H=1200	10017			7-25	1 箇所	3
300,N=1200 名称・規格など	数量	単位	単価	金額		=
コンクリート	××=	<u> </u>	——————————————————————————————————————	712 HX	<u>単第0-0090</u> 表	Ę
小型構造物 18-8-40BB	0.357	m3			, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	~
パックホウ(クレーン機能付)打設						
型枠					単第0-0091 表	長
一般型枠	1.550	m2				
小型構造物					₩ <i>₩</i> ₽ 2000 =	
型枠 ·	0.470	0			単第0-0092 表	₹
化粧型枠 小型構造物	0.470	m2				
· 小室構造物 化粧型枠材料費						
ひ紅土1千円 作員	0.470	m2				
目地板					単第0-0093 ま	Ę
瀝青繊維質目地板t=10mm	1.190	m2				
* * * 単位当たり * * *	4	66 CC				
~~~ 単位目だり ~~^	1	箇所				

間切工

V0018

単第0-0095 表

300,H=3250	NA.		\\\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\	A +T	
名称・規格など	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	1.028	m3			単第0-0051 表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	6.991	m2			単第0-0041 表
型枠 化粧型枠 鉄筋・無筋構造物	0.939	m2			単第0-0079 表
比粧型枠材料 費	0.939	m2			
*** 単位当たり ***	1	箇所			

単第0 -0096 表

250<Nmax 375 3型 圧入長(m)_9以下(6超) 10 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 1.563 特殊作業員 人 1.563 とびエ 3.125 人 単第0-0097 表 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 1.563 日 10/6.4 排出ガス対策型2次基準 機-18 ラフテレーンクレーン運転 単第0-0098 表 50~51t吊 1.563 日 10/6.4 排出ガス対策型1次基準 諸雑費 #09 16 % * * * 合計 * * * 枚 10 *** 単位当たり *** 1 枚 250<Nmax 375 B=2 A=4 3型 C=2 圧入長(m)_9以下(6超)

機-24_油圧式杭圧入引抜機運転

S9128

単第0-0097表

5-24_油庄式机庄入引扱機運転 質地盤専用圧入機 普通鋼矢板用 800kN 排出	59128 <u> ガス対策型2次</u>	Z基準			甲第0 -009/ 表 1	日 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	202.00	L				
油圧式杭圧入引抜機 エンジン式ユニット(硬質地盤専用)・排2 普通鋼矢板,圧入800引抜900kN	1.45	供用日15欄				
诸維費	1	走				
*** 単位当たり ***	1	B				
A=4 硬質地盤専用圧入機 普通鋼矢板 C=1.45 機械損料数量 (供用日/日)	反用 800kN		B=202 軽油消	登量 (L/日)		

機-18_ラフテレーンクレーン運転

\$9000053

単第0-0098 表

)~51t吊	出ガス対策型1次	<u> </u>	***	A 4	1	<u></u>	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(特殊)	1.00	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	139.00	L					
ラフテレーンクレーン 油圧伸縮ジプ型・排1 50~51t吊	1.45	供用日15欄					
諸維費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	B					
A=2 50~51t吊 C=1 運転労務数量(人/日) E=1.45 機械損料数量(供用日/日)			B=2 排出ガ D=139 燃料消	ス対策型1次基準 費量(L/日)			

鋼矢板引抜き S0454 単第0 -0099 表 St. L # T - A T

陸上施工 3型 引抜長(m)_9以下(6超) 10 名称・規格など 単位 単価 金額 備考 数量 土木一般世話役 人 0.208 特殊作業員 人 0.208 とびエ 0.417 人 機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 単第0-0100 表 圧入力 981 ~ 1,471kN 0.208 日 10/48 排出ガス対策型1次基準 機-18 ラフテレーンクレーン運転 単第0-0101 表 25t吊 0.208 日 10/48 排出ガス対策型2次基準 諸雑費 #09 0.2 % * * * 合計 * * * 枚 10 * * * 単位当たり * * * 1 枚 陸上施工 B=2 A=1 3型 C=2 引抜長(m)_9以下(6超)

機-24_油圧式杭圧入引抜機運転

S9128

単第0-0100 表

<u> ガス対策型1次</u>	基準			1		<u></u> ≝
数量	単位	単価	金額	備考		
132.00	L					
1.45	供用日15欄					
1	式					
1	B					
		B=132 軽油消引	量 (L/日)			
	出ガス対策型1次 数量 132.00 1.45	出ガス対策型1次基準 数量 単位 132.00 L 1.45 供用日15欄 1 式	出ガス対策型1次基準 数量 単位 単価 132.00 L 1.45 供用日15欄 1 式	出ガス対策型1次基準数量 単位 単価 金額 132.00 L 1.45 供用日15欄 1 式 1 日	数量 単位 単価 金額 備考 132.00 L 1.45 供用日15欄 1 式 1 日	出ガス対策型1次基準 1 日数量 単位 単価 金額 備考 132.00 L 1.45 供用日15欄 1 式 1 日

機-18_ラフテレーンクレーン運転

\$9000053

単第0 -0101 表

5t吊	出ガス対策型2次	<u>〈基準</u>			1	日	当!
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(特殊)	1.00	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	107.00	L					
ラフテレーンクレーン 油圧伸縮ジプ型・排2 25t吊	1.45	供用日15欄					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	B					
A=1 25t吊 C=1 運転労務数量(人/日) E=1.45 機械損料数量(供用日/日)			B=3 排出ガ D=107 燃料消	ス対策型2次基準 費量(L/日)			

油圧式杭圧入引抜機据付・解体 S0458 単第0 -0102 表 圧入 (50 < Nmax 600) 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 1.100 特殊作業員 人 1.100 とびエ 2.190 人 単第0-0097 表 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 0.590 日 排出ガス対策型2次基準 機-18 ラフテレーンクレーン運転 単第0-0098 表 50~51t吊 0.900 日 排出ガス対策型1次基準 諸雑費 式 1 * * * 単位当たり * * * 1 型 圧入 (50 < Nmax 600) B=2 A=3 陸上施工 C=1

油圧式杭圧入引抜機据付・解体 S0458 単第0 -0103 表 引抜き 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 0.190 特殊作業員 人 0.190 とびエ 0.390 人 機-24_油圧式杭圧入引抜機運転 単第0-0100 表 圧入力 981 ~ 1,471kN 0.130 日 排出ガス対策型1次基準 機-18 ラフテレーンクレーン運転 単第0-0101 表 25t吊 0.190 日 排出ガス対策型2次基準 諸雑費 式 1 * * * 単位当たり * * * 1 型 引抜き B=2 A=4 陸上施工 C=1

鋼矢板3型賃料

S0850

単第0 -0104 表

門大似3空貫科 回使用	50850 供田口数63日			早 .	弗0 -0104 表 1	t 当
名称・規格など	供用日数63日 数量	単位	単価	金額	備考	
鋼矢板賃料	1.000	t				
*** 単位当たり ***	1	t				
A=2 鋼矢板(3型) C=1 使用回数(回)			B=63 供用日 D=3 重作業	数(賃料期間)(日)		

切梁・腹起し設置,撤去

SHD10019

単第0 -0105 表

	0				10	t ≝
名称・規格など おんしゅうしん おんしん こうしん こうしん おんしん おんしん しんしん しんしん しんしん しんしん しんしん し	数量	単位	単価	金額	備考	. =
土木一般世話役	1.700	人				
とびエ	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	3	

切梁・腹起し設置,撤去

SHD10019 単第0 -0106 表 撤去 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 とびエ 人 1.900 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(油圧伸縮ジプ型) 25t吊,オペレータ付 1.000 日 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 諸雑費 #09 6 % * * * 合計 * * * 10 t * * * 単位当たり * * * 1 t 撤去 B=1 A=2 ラフテレーンクレーン25t吊 D=1 C=1

山留材賃料

SHD10013

単第0 -0107 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	横考	t	当!
(賃料)鋼製山留材	双基	子江	子川	亚锅			
(吳乔/)新袋山笛物 H-350,150kg/m	1.000	t					
90日(3か月)以内	1.000	,					
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					
諸維費	1	定					
*** 単位当たり ***	1	t					
A=1 山留材賃料 C=1 - E=2 修理費及び損耗費:副部材(A)			D=2 修理費	留材 H-350,150kg/m 及び損耗費:主部材 及び損耗費:副部材(B			
G=63 質料期間(日)			1-2 BA	次(J)实代桌 · 副记》() (L)	7		

山留材賃料

SHD10013

単第0 -0108 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	t	当じ
(賃料)鋼製山留材	XX	<u> </u>	干Щ	亚州	M-2		
(更介/)	1.000	t					
11-300, 100kg/iii 90日(3か月)以内	1.000	,					
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					
諸維費	1	定					
*** 単位当たり ***	1	t					
A=1 山留材賃料 C=1 - E=2 修理費及び損耗費:副部材(A)			D=2 修理費	留材 H-300,100kg/m 及び損耗費:主部材 及び損耗費:副部材(B			
G=63			1-2 PAR	X O JETUR : BISH NI (7		

現場発生品・支給品運搬

SPK19040419

単第0 -0109 表

当

		.0km以下(5.0km超) 料構成比: 4.9	92% 市場単価構成比: 0.00%	1 標準単価:	回 当 5,320.900
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
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
経油 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 クレーン装置付2t級2t吊 C=4 1回当り平均積載質量0.3t超0.5	i以下		B=3 片道運搬距離9.0km以下(5.0km)	超)	

頁0 -0181

施工単価表

大型土のう製作

SHD10007

単第0 -0110 表

人至工のう我作	20001				単第0 -0110 校 10 袋 当!
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.161	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	B			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110	Ocm×長110cm)		B=1 土砂の	計上なし	

機-28_バックホウ運転(賃料)

S9035

単第0 -0111 表

レーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次	00000				1	日	뇔
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(特殊)	1.00	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	112.00	L					
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	1.44	供用日					
诸維費	1	式					
* * * 単位当たり * * *	1	B					
A=21 クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 fl C=1 運転労務数量(人/日)	5騷音3次		B=112 軽油河 D=1.44 機械貿	肖費量(L/日) 賃料数量(供用日/日)			

SHD10009

単第0 -0112 表

作業半径 6mを超え20m以下 10 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 0.125 1*0.125 特殊作業員 人 0.125 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(油圧伸縮ジプ型) 25t吊,オペレータ付 0.125 日 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 諸雑費 式 1 * * * 合計 * * * 袋 10 * * * 単位当たり * * * 袋 1 作業半径 6mを超え20m以下 A=2

SHD10011 単第0 -0113 表 作業半径 6mを超え20m以下 10 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 0.075 1*0.075 特殊作業員 人 0.075 1*0.075 <作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジプ型) 25t吊,オペレータ付 日 0.075 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 諸雑費 式 1 * * * 合計 * * * 10 袋 * * * 単位当たり * * * 袋 1 A=2 作業半径 6mを超え20m以下

路体(築堤)盛土

SPK19040004

単第0 -0114 表

ma 当门

施工幅員4.0m以上		m3未満 障害無し		1	m3 当り
機械構成比: 22.33% 労務構成比:		料構成比: 13. 2	22% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	194.00000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
<賃>ブルドーザ	40.74%		<賃>ブルドーザ		KTPC00036
湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音	12.71%		湿地,7t級 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音		KTPT00036
<賃>振動ローラ(土工用)			振動ローラ(土工用)		KTPC00058
フラット・シングルドラム型 質量11~12t	9.62%		[フラット・シングルドラム型] 質量11~12t		KTPT00058
運転手(特殊)	43.63%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
	40.00%				KII 100000
普通作業員	00.00%		普通作業員		RTPC00002
	20.82%				RTPT00002
軽油			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	13.22%				TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 施工幅員4.0m以上			B=1 施工数量10,000m3未満		
C=1 障害無し			SEL MEL TO, COOMOS (NIE)		

掘削

SPK19040001

単第0 -0115 表

当り 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 標準単価: 材料構成比: 18.35% 市場単価構成比: 0.00% 260.70000 27.37% 構成比 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 ブルドーザ ブルドーザ MTPC00006 湿地・排1 湿地・排1 MTPT00006 54.28% 20t級(19~21t) 20t級(19~21t) 運転手(特殊) RTPC00006 運転手(特殊) RTPT00006 27.37% 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 18.35% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 土砂 オープンカット A=1 B=1 D=1 押土有り F=1 普通土30,000m3未満又は湿地軟弱土

頁0 -0187

掘削 単第0 -0116 表 SPK19040001

機械構成比: 49.10% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	32.84% 材料株 構成比 単	鶄成比: 18.06% 単価(積算地区)	市場単価構成比: 代表機労材規格(§	<u>0.00%</u> 有古地区)	標準単価:	301.980 備考
代表機労材規格(積昇地区) パックホウ(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 標	代表機労材規格() クホウ(クローラ型) 準型・超低騒音型・排3 積0.8/平積0.6m3	·	早训(宋尔地区)	1481号 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='		ット		

製砂利 V1001 単第0 -0117 表 RC-40 t-100mm 100 m2 当

:-40,t=100mm 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	100 m2
整地 敷均し(ルーズ) 狭小幅員(幅2.5m以上4m未満)	10	m3			単第0-0118 表
再生クラッシャラン 40~0mm	12	m3			
積込(ルーズ) 土砂 土量50,000m3未満	10	m3			単第0-0048 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)	10	m3			単第0-0007 表
* * * 合計 * * *	100	m2			
* * * 単位当たり * * *	1	m2			

整地		19040003	単第0 -0	118 表	
敷均し(ルーズ)	狭小幅員(幅2.5	im以上4m未満)		1	m3 当!
機械構成比: 20.65% 労務構成比:	72.94% 材	料構成比: 6.4	11% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	306.2900
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
プルドーザ			ブルドーザ		MTPC00001
普通・排1	20.65%		普通・排1		MTPT00001
3t級(3~4t)			3t級(3~4t)		
運転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
, ,	53.16%				RTPT00006
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	19.78%				RTPT00002
軽油			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	6.41%				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)		

ポンプ設置・撤去

SHD10037

単第0 -0119 表

箇所 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 0.500 人 特殊作業員 人 0.100 普通作業員 人 2.000 機-28_バックホウ運転(賃料) 単第0-0120 表 クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 排対2次 日 0.500 諸雑費 1 式 * * * 単位当たり * * * 箇所 1

機-28_バックホウ運転(賃料)

S9035

単第0-0120 表

レーン付2.9t吊 山積0.8m3 排対2次	00000				1	日	븰
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(特殊)	1.00	人					
経油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	69.00	L					
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	1.16	供用日					
者雑 費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	B					
A=12 クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 持 C=1 運転労務数量(人/日)	萨対2次		B=69 軽油消 D=1.16 機械复	销費量(L/日) 資料数量(供用日/日)			

ポンプ運転

S1050031

単第0 -0121 表

(量 0以上40未満 (m3/h) 作業名称・規格など	時排水 数量	単位	単価 金額	備考
·····································	~~_	1 1-2-	111111111111111111111111111111111111111	in J
	0.140	人		
5±7 P9 10				W/M** 0 / 0 0 - T-
設用ポンプ(水中ポンプ)運転 ロス450 #男#40	1.000			単第0-0122 表
口径150mm,揚程10m 7.5kw	1.000	日		
- 7.50km - 16_発動発電機運転				単第0-0123 表
ディーゼル25kVA	1.000	日		
排出ガス対策型2次基準				
爺 費				#09
	3	%		
** 単位当たり ***	1	日		
A=1 排水量 0以上40未満 (m3/h)			B=1 作業時排水	
711.3.2 0.3.2 10510/13 (o.1.)			11 38.103	

建設用ポンプ(水中ポンプ)運転

\$9000045

単第0 -0122 表

.5kw					1 日	当!
数量	単位	単価	金額	備	考	
1.20	供用日					
1	定					
1	В					
		B=1.2 機械賃	料数量(供用日/日)			
	1	数量 単位 1.20 供用日 1 式	数量 単位 1.20 供用日 1 式 1 日	数量 単位 単価 金額 1.20 供用日 1 式 1 日	.5kw 数量 単位 単価 金額 備 1.20 供用日 1 式 1 日	.5kw 数量 単位 単価 金額 備考 1.20 供用日 1 式 1 日

機-16_発動発電機運転

S9469

単第0 -0123 表

* 10_元動元 電液 建和 ・イーゼル25kVA	35405 出 <u>ガス対策型2次</u>	基準			1	日 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	26.00	L				
<賃>発動発電機(ディーゼル発電機) 定格容量25kVA 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	1.20	供用日				
諸雑 費	1	定				
* * * 単位当たり * * *	1	B				
A=6 ディーゼル25kVA C=1.2 機械賃料数量(供用日/日)			B=26 燃料》 D=3 排出2	肖費量(L/日) ガス対策型2次基準		

コルゲートパイプ SPK19040098 単第0 -0124 表 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 当り 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 146,090.00000 19.91% 80.09% 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 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 19.91% コルゲートパイプ(JISG3471) コルゲートパイプ TTPCD0307 円形2形,呼び径2,000mm 円形2形 2,000mm 板厚4.5mm TTPT00168 80.09% 板厚2.7mm 積算単価 積算単価 EP001 据付 ラップ型 A=1 B=2 パイプ径2000mm 円形 C=7 D=1 円形2形, 呼び径2000mm, 板厚2.7mm 期間6ヶ月未満(損料率0.2) E=37 G=3 全ての費用 H=1

コルゲートパイプ

SPK19040098

単第0 -0125 表

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 当り 機械構成比: 0.00% 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 146,090.00000 80.09% 0.00% 19.91% 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 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 19.91% コルゲートパイプ(JISG3471) コルゲートパイプ TTPCD0307 円形2形,呼び径2,000mm 円形2形 2,000mm 板厚4.5mm TTPT00168 80.09% 板厚2.7mm 積算単価 積算単価 EP001 据付 ラップ型 A=1 B=2 パイプ径2000mm 円形 C=7 D=1 円形2形, 呼び径2000mm, 板厚2.7mm 期間3ヶ月未満(損料率0.1) E=37 G=2 全ての費用 H=1

SPK19040098

単第0 -0126 表

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 1 当り

代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労友	対規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
通作業員	27.16%	j	普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
計上 材料単価	72.84%		コルゲートパイプ 円形2形 2,000mm	扳厚4.5mm		TTPCD0307 TTPT00168
算単価			積算単価			EP001
A=3 据付・撤去 C=7 パイプ径2000mm E=37 円形2形,呼び径2000mm,板厚2. H=2 機械費・労務費のみ	7mm		B=2 ラッ D=1 円飛 G=1 -	, プ型 ,		

コルゲートパイプ

SPK19040098

単第0 -0127 表

m 当り

頁0 -0198

パイプ径2000mm 撤去 ラップ型 円形 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: 14,544.00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 100.00% 積算単価 EP001 積算単価 撤去 ラップ型 A=2 B=2 パイプ径2000mm C=7 D=1 円形 機械費・労務費のみ H=2

防護柵設置工(Gr) 防護柵撤去

SS000127

単第0 -0128 表

A,B,C(支柱間隔4m)				1	m 当!
数量	単位	単価	金額	備考	
1.000	m				
1	式				
1	m				
		B=2 A,B,C() D=1 -	支柱間隔4m)		
	1	1.000 m 1 式	1.000 m 1	1.000 m 1 式 1 m B=2 A,B,C(支柱間隔4m)	1.000 m 1 式 1 m B=2 A,B,C(支柱間隔4m)

防護柵設置工(Gr) 土中建込

SS000121

単第0 -0129 表

接続品 G-C-4E]暖‴成旦工(UI <i>)</i> 工中建心	55000121	単第0 -0129 校 1 m 当「						
標準型【材工共】	<u> </u>		単位	当価	全類			<u> </u>	_=
	<u> </u>	双星	<u> </u>				MB '5		
「「「中ででは、「「は、「は、「は、「は、」」」」」」。 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」」 「は、「は、」」」」 「は、「は、「は、」」」」 「は、「は、「は、」」」」 「は、「は、」」」」 「は、「は、」」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」」 「は、「は、」」 「は、」」 「は、、」」 「は、、」 「は、、」」 「は、、」」 「は、、」」 「は、、」」 「は、、」」 「は、、」」 「は、、」、「は、、、」、「は、、、、、、、、、、	十中建议・塗装品(白色)	1.000	m						
標準型ガードレール(路側用,土中建込) Gr-C-4E 塗装(白色)_標準材料費を40%割増 指雑費 1 式 *** 単位当たり *** 1 m A=1 - C=4 [規]21m未満 B=3 塗装品_Gr-C-4E E=1 -	Gr-C-4E								
塗装(白色)_標準材料費を40%割増	標準型ガードレール(路側用,土中建込)								
諸雑費 1 式	Gr-C-4E	-1.000	m						
1 式 *** 単位当たり *** 1 m B=3 塗装品_Gr-C-4E C=4 [規]21m未満 E=1 -	塗装(白色)_標準材料費を40%割増								
* * * 単位当たり * * * 1 m B=3 塗装品_Gr-C-4E C=4 [規]21m未満 E=1 -	諸雑費								
A=1 - C=4 [規]21m未満 B=3 塗装品_Gr-C-4E E=1 -		1	天						
A=1 - C=4 [規]21m未満 B=3 塗装品_Gr-C-4E E=1 -	*** 単位当たり ***	1	m						
C=4 [規]21m未満 E=1 -				20 3445	1 0 0 45				
F=1				B=3 塗装品	i_Gr-C-4E				
	C=4 [况]21 木/闸 			C=1 - ***********************************	 :今まかい記署手間/ホ	※・光/の管出			
	1-1 -			0-2 12 12 17 TC		ス・カ/ツ弁山			

大型土のう製作・設置(RTC設置)

SHD10005

単第0 -0130 表

10 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 1*0.192 0.192 特殊作業員 人 0.192 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) 単第0-0111 表 クレーン付2.9t吊 山積0.8m3 低騒音3次 0.192 日 <作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジプ型) 25t吊,オペレータ付 0.192 日 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 諸雑費 #09 6 * * * 合計 * * * 10 袋 *** 単位当たり *** 袋 1 1t土のう(丸型,径110cm×長108cm) A=1

建設機械の貨物自動車等による運搬

\$1000003

単第0 -0131 表

E式杭圧入引抜機(硬質地盤専用) 片	道運搬距離 59.2k	m 往復運掘			1 💷
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
計送費	1.000	回			単第0-0132 表
■搬される建設機械の運搬中の賃料又は損料 油圧式杭圧入引抜機(硬質地盤専用)	1.000	式			単第0-0135 表
運路分	1.000	式			
*** 単位当たり ***	1	回			
A=4 油圧式杭圧入引抜機(硬質地盤 E=2 排ガス対策型2次基準 G=1 -	路専用)		F=59.2 片道	∈板2・3・4型用 貧運搬距離(km) 夏運搬	
I=1 - M=1 -			K=1 - N=1 -	z./ŒJIX	
P=1 - T=1 -			R=1 -		

輸送費 \$1000005

単第0 -0132 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
距離制運賃料金 片道運搬距離 59.2km,機械重量 29.7t	1.000	走			単第0-013	3 表	
特大品割増(C1) 使用車両積載トン数15t以上	1.000	定			単第0-013	4 表	
端数処理	1.000	定					
*** 単位当たり ***	1	回					
A=1 輸送費 D=1 鋼矢板2・3・4型用 G=1 -			B=4 油圧式 E=59.2 片道運 I=1 -	杭圧入引抜機(硬質地 搬距離(km)	盤専用)		
K=1 -							

距離制運賃料金

S1000011

単第0 -0133 表

道運搬距離 59.2km,機械重量 29.7t					1	式	当!
「道運搬距離 59.2km,機械重量 29.7t 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
距離制運賃料金 60kmまで 14t車まで	1.000	式					
距離制運賃料金(車種割増) 60kmまで 14t車を超え2tを増す車種までごとに	8.000	式					
* * * 単位当たり * * *	1	式					
A=1 距離制運賃料金 E=1 鋼矢板2・3・4型用			B=4 油圧式 G=59.2 片道運	抗圧入引抜機(硬質地盤専用) 般距離(km)			

特大品割増(C1)

S1000011

単第0 -0134 表

31000011			 2	1		当」
数量	単位	単価	金額	備考		
0.700	式					
1	定					
		B=4 油圧式 G=59.2 片道道	大杭圧入引抜機(硬質地盤等 重搬距離(km)	專用)		
	数量	数量 単位 0.700 式	数量 単位 0.700 式 1 式	数量 単位 単価 金額 0.700 式 1 式	1 数量 単位 単価 金額 備考 0.700 式 1 式 B=4 油圧式杭圧入引抜機(硬質地盤専用)	数量 単位 単価 金額 備考 0.700 式 1 式

運搬される建設機械の運搬中の賃料又は損料

S1000011

単第0 -0135 表

単級C16の建設機械の建設中の負付入は負<αロボセストでは、2015機(研集性の単元)	7 5100001	Į.			平第0 -0135 · 衣	式	714 L
由 <u>圧式杭圧入引抜機(硬質地盤専用)</u> 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	<u> </u>	<u> = :-</u>
油圧式杭圧入引抜機			1.6		110 0		
エンジン式ユニット(硬質地盤専用)・排2	0.2	日					
普通鋼矢板,圧入800引抜900kN							
	4	_12					
* * * 単位当たり * * *	1	定					
A=7 運搬される建設機械の運搬中の	賃料又は指料		B=4 油圧式	杭圧入引抜機(硬質地	松車用/		
E=1 鋼矢板2・3・4型用			F=2 排ガス	対策型2次基準	3 (3 7 (3 7 (3 7 (3 7 (3 7 (3 7 (3 7 (3		
G=59.2 片道運搬距離(km)			•				

重建設機械分解組立輸送 S8115 単第0 -0136 表 バックホウ系 山積1.0m3以上山積1.4m3以下 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 特殊作業員 人 2.7*1 2.700 <作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジプ型) 25t吊,オペレータ付 日 1.400 1.4*1 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 運搬費等 #06 216 諸雑費 式 1 * * * 単位当たり * * * 回 1 バックホウ系 山積1.0m3以上山積1.4m3以下 分解・組立 C=1 A=4

仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬

\$1000007

単第0-0137 表

处距離 26.8k r	名称・規格など	製品長 12m以内 数量	単位	単価	金額	<u>1</u> <u>式</u> 備考
本運賃 運搬距離 20 製品長 12ml		1.000	式			単第0-0138 表
復	(**) 4					
込み,取卸し	ルに要する費用	1.000	式			単第0-0139 表
* * 単位	当たり ***	1	式			
A=26.8 C=1 E=79.9	運搬距離(km) - 運搬質量(t)			B=1 12m以内 D=1 - F=1 -		
H=1 L=1		込み・取卸し		J=1 -		

基本運賃

\$1000009

単第0 -0138 表

↑建具 51000003					平	
搬距離 26.8km 名称・規格など	製品長 12m以内 運動 数量	<u>敦真重 /9.</u> 半 <i>☆</i>	9t 単価	金額	1 式 当	
基本運賃	数重	学 型	半1川	立領	一 	
本 华 建 夏	1.000	式				
	1.000				直接経費の対象外	
t当り基本運賃						
	79.900	t				
*** 単位当たり ***	1	定				
A=1 基本運賃			B=26.8 運搬距	動性 (lem)		
A=1			B=26.8 運搬距 D=79.9 運搬質	神E(KIII <i>)</i> 最(t)		
0-1 12moxF3						

施工単価表

積込み,取卸しに要する費用

S1000009

単第0 -0139 表

					1	式	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
仮設材積込み費(基地)	79.900	t					
仮設材取卸し費(現場)	79.900	t					
仮設材積込み費(現場)	79.900	t					
仮設材取卸し費(基地)	79.900	t					
*** 単位当たり ***	1	走					
A=5 積込み,取卸しに要する費用 K=1 基地積込み・取卸し,現場積込	み・取卸し		D=79.9 運搬質	≟ (t)			

深見橋 数量計算書

レドノロー同りの大当上が	8括表					
レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量
工事区分	工種	種別	細別	規格	平1火	奴里
道路改良	道路土工	路体盛土工	路体(築提)盛土		m3	3
		法面整形工	法面整形(盛土部)		m2	10
	法面工	植生工	張芝		m2	10
	排水構造物工	管渠工	鉄筋コンクリート台付管	P2-RC-D400	m	
	孙孙历起初工			P3-D400		2
	推光粉粉十二			P3-D400	m	
	構造物撤去工	防護柵撤去工	防護柵撤去(ガードレール)	fore before 1-Hr \ S.L. al. I	m	5
		構造物取壊し工	コンクリート構造物取壊し	無筋構造物	m3	29
				鉄筋構造物	m3	6
			舗装版切断	アスファルト舗装版,t=15cm以下	m	16
			舗装版破砕	アスファルト舗装版,t=10cm以下	m2	33
			石積取壊し	控え35cm(推定)	m2	4
			パイルベント切断	φ 340	箇所	3
		排水構造物撤去工	ヒューム管撤去	φ 400	m	5
		運搬処理工	殼運搬	コンクリート(鉄筋・無筋)	m3	35
		是冰心生工		舗装版破砕	m3	2
						35
			放処分	コンクリート(鉄筋・無筋)	m3	30
		055		舗装版破砕	m3	2
		スクラップ質量			t	1.90
舗装	舗装工	橋面防水工	橋面防水	シート系防水層	m2	38
		アスファルト舗装工	下層路盤(車道・路肩部)	再生砕石(RC-40),t=15cm	m2	30
			上層路盤(車道・路肩部)	粒度調整砕石(M-30),t=10cm	m2	30
			基層(車道・路肩部)	再生粗粒度As(20),t=5cm	m2	30
			表層(車道・路肩部)	再生密粒度As(20),t=5cm	m2	30
	区画線工	区画線工	溶融式区画線	実線,W15cm,供用区間,黄色		5
	PC橋工	プレテンション桁製作		天脉,W15cm, 医用区间, 黄色	m	
コンクリート橋	「して商工」	工	フレノンション作業中	A12相当	本	5
上部			*	15000	/100	
		支承工	ゴム支承	150×33	個	2
			変位制限装置	M42D	組	4
				F55D	組	4
		架設工(クレーン架設)	桁架設		本	5
		床版•横組工	コンクリート	σ ck=30N/mm2	m3	2
			PCケーブル	SWPR19L 1S17.8	m	28
			緊張	SWPR19L 1S17.8,片引き	ケーブル	8
			足場	側部足場,安全ネット有	m	30
	橋梁付属物工	伸縮装置工	ゴムジョイント	ゴムジョイント(20用(車道用))		2.6
	何米门内701上	中州农臣工	- A D 3 1 D 1		m	
				ゴムジョイント(35用(車道用))	m	3.2
				ゴムジョイント(35用(縦目地用))	m	0.8
		地覆工	場所打地覆	600×759	m	29
		排水装置工	排水枡	角形鋼管50×100	箇所	1
		橋梁用防護柵工	橋梁用防護柵	ガードレール(Gr-C-2B-5)	m	29
		銘板工	銘板		枚	5
	舗装工	舗装工	アスファルト舗装	tmin=80mm, 平均厚109mm	m2	38
			調整コンクリート	σ ck=18N/mm2, 敷厚29mm	m3	1
橋梁下部	橋台工(A1)	作業土工	床掘り	土砂	m3	580
HI 기자 III	ING 1-1-(/ 11/		V 1 - VIII 2	軟岩 I	m3	40
			(相声)			
			埋戻しまで表示	最大埋戻幅 4m以上,土 砂	m3	530
			基面整正		m2	20
		12.1.12.11	土砂等運搬	土砂(岩塊・玉石混じり含む)	m3	40
		橋台躯体工	均しコンクリート	σ ck=18N/mm2,t=10cm	m2	23
			コンクリート	σ sk=24N/mm2	m3	58
			鉄筋	SD345 D16∼D25		0.50
				一般構造物	t	2.53
				SD345 D13	1	
				一般構造物	t	0.22
			型枠	一般型枠	m2	90
			(T			90
			足場		m	3
			<i>上</i> 勿	手摺先行型枠組足場,安全ネット	掛m2	60
				有		
			t contract the second contract to the second			
					- 1	

レベル1 工事区分	レベル2 工種	レベル3 種別	レベル4 細別	レベル5 規格	単位	数量
	橋台工(A2)	作業土工	床掘り	土砂	m3	240
				軟岩 I	m3	10
				軟岩Ⅱ	m3	40
			埋戻し	最大埋戻幅 1m以上4m未満,土	m3	160
				砂		
			基面整正		m2	10
		in the time	土砂等運搬	土砂(岩塊・玉石混じり含む)	m3	90
		橋台躯体工	均しコンクリート	σ ck=18N/mm2,t=10cm	m2	15
		(下部工施工)	コンクリート	σ sk=24N/mm2	m3	37
			鉄筋	SD345 D16~D25 一般構造物	t	0.99
				SD345 D13 一般構造物	t	0.36
			型枠	一般型枠	m2	64
				円筒型枠 φ 150	m	2
			支保	パイプサポート, H<4.0m, w≦ 40kN/m2	空m3	4
			足場	手摺先行型枠組足場,安全ネット 有	掛m2	100
		橋台躯体工	コンクリート	σ sk=24N/mm2	m3	0.2
		(上部工施工)	鉄筋	SD345 D13 一般構造物	t	0.002
			型枠	一般型枠	m2	1
			目地板	t=20mm,瀝青質目地板	m2	0.4
	法覆護岸工(右岸)	作業十丁	床掘り	十砂	m3	20
	四级吸汗工(口)干/	117 米土土	埋戻し	最大埋戻幅 1m以上4m未満,土		
			100	砂	m3	10
			基面整正		m2	10
			土砂等運搬	土砂(岩塊・玉石混じり含む)	m3	10
		コンクリートブロックエ	コンクリートブロック基礎	σ ck=18N/mm2 w=681mm,h=400mm	m	9
		(コンクリートブロック 積)	コンクリートブロック積	w oorming roomin	m2	8
		(1)	大型ブロック積	控え65cm,壁体質量1.15t/m2以 上	m2	28
			胴込・裏込コンクリート	RC-40	m3	15
			吸出し防止材(全面)設置	合成不織布,t=10mm	m2	28
			天端コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	7
			小口止コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	7 2
		防護柵工	ガードレール	Gr-C-2B(標準型·Co用)	m	5
		D 7 1004 1114	ガードレール基礎		m	5 5
	法覆護岸工(左岸)	作業土工	床掘り	土砂	m3	60
			埋戻し	最大埋戻幅 1m以上4m未満,土 砂	m3	20
			基面整正	~	m2	60
			土砂等運搬	土砂(岩塊・玉石混じり含む)	m3	40
		コンクリートブロックエ		σ ck=18N/mm2		
				w=547mm,h=350mm	m	24
		(コンクリートブロック 積)	大型ブロック積	控え50cm,壁体質量0.81t/m2以 上	m2	74
			胴込・裏込コンクリート	RC-40	m3	38
			吸出し防止材(全面)設置	合成不織布,t=10mm	m2	74
			天端コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	24
			小口止コンクリート	σ ck=18N/mm2	m3	1
			間切コンクリート	σ ck=18N/mm3	m3	2

深見橋数量総						
レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5	単位	数量
工事区分	工種	種別	細別	規格	平区	奴里
	仮設工	工事用道路工	工事用道路盛土	設置•撤去	m3	300
				W=4.0m以上	1115	300
				転用·撤去	m3	260
				W=4.0m以上	m3	260
			敷砂利	再生砕石,t=10cm	m2	50
			敷鉄板	22x1524x6096,設置·撤去	m2	37
		土留•仮締切工	鋼矢板	Ⅲ型(SY295), L=10.000m	1112	0.
		工田 欧州列工	到刊 ノヘイス	打込長 9.0m/枚	枚	72
				引达長 9.0m/枚 引抜長 9.0m/枚	111	12
			Impar netar	5 抜支 9.0m/ 仪		
			切梁・腹起し		t	10.7
		仮水路工	コルゲートパイプ	設置・撤去, φ 2000		i
				コルゲートメタル管,ペーピングあ	m	120
				ŋ		i
				転用·撤去φ2000		
				コルゲートメタル管、ペーピングあ	m	45
				n	111	10
			土のう	9	袋	40
			1.000	/cm > +n/1		48
		ir L. → Ala Iran		仮置き・据付	袋	27
		防護柵工	ガードレール撤去	標準型・Co用	m	4
			ガードレール復旧	標準型・Co用	m	4
		汚濁防止工	土のう		袋	116
			ポンプ	据付•撤去	箇所	1
[1	交通管理工	交通誘導警備員	交通誘導員B	人	536
		人是自任工	70.00 / 1 E MI 50	人是的特殊B		000
-		<u> </u>		+		
—						
		-				
			+	 		
<u> </u>				ļ		
	<u> </u>					
<u> </u>						
				1		
<u> </u>						
ļ				1		
				1		
				1		
<u> </u>						
ļ				1		
	İ					
				<u> </u>		
				+		
			+	 		
				1		
						· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·

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

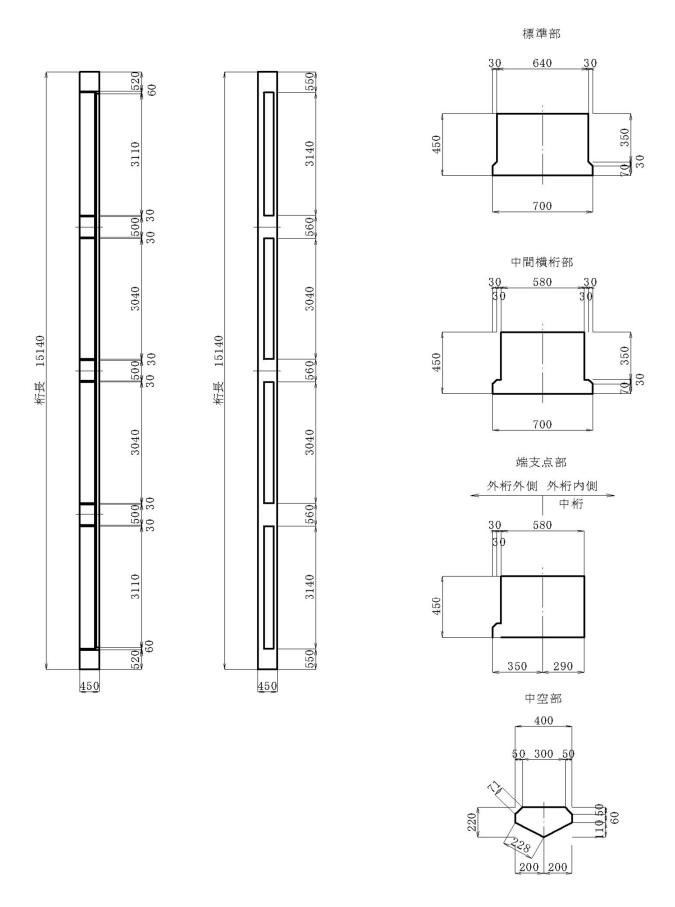
1橋当り数量総括表 (その1)

工種	種 別	規格寸法	単位	数量	摘 要
	PC桁	AS12相当	本	5	実桁長 L= 15.140 m
	コンクリート	σ ck= 50N/mm2	m^3	17. 9	
	質量		t	44.8	
		側枠	m^2	70. 4	
	型枠	端枠	"	2.6	
主桁工	全件 	底枠	"	52. 5	
土机工		内枠	"	65. 5	
	鉄筋	D10	kg	840	SD345
	PC鋼材	SWPR7BL 1S15.2	IJ	1000	主桁1本当り n= 12 本
	PC鋼材延長	IJ	m	908. 4	
	ボンドコントロール		IJ	40.0	
	横締め用シース	φ 42	IJ	23. 2	
	コンクリート	σ ck= 30N/mm2	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	IJ	m	27. 7	
横組工	シース	φ 35	IJ	5. 4	
1英/44.14.	グラウト	φ 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	

工種	種 別	規格寸法	単位	数量	摘 要
	コンクリート	σ ck= 24N/mm2	\mathbf{m}^3	8. 0	
地覆工	型枠		\mathbf{m}^2	37.0	
	鉄筋	D13	kg	702	SD345
舗装工	アスファルト舗装	tmin= 80mm	m^2	37.7	
 	調整コンクリート	σ ck= 18N/mm2	\mathbf{m}^3	1. 1	
排水工	排水桝	角形鋼管 50×100	kg	6. 7	溶融亜鉛メッキ
	防水層	シート系防水層	\mathbf{m}^2	37.7	
	縦横断排水管	スプリングメッシュ φ18	m	35. 1	
防水工	排水キャップ		個	8	溶融亜鉛メッキ
P)/N_T.	排水パイプ	VP40A	m	6. 1	
	端部処理材	セロシールSS同等品	IJ	34. 6	
	成形目地材	シルバーメッシュ同等品	IJ	34. 6	
防護柵工	ガードレール	Gr-C-2B-5	IJ	29. 2	
橋名板			枚	4	
橋歴版			IJ	1	

工種	種 別	規格寸法	単位	A1	A2	合 計	摘 要
	ゴム支承	150×33	m	3. 58	3. 58	7. 16	
	コム文件	150 \(\sigma 55	枚	1	1	2	
		F55D	組	4	-	4	S35CN
	 防蝕アンカー装置	гоор	kg	75	1	75	3390N
支承工	例既ノンハー衣匠	M42D	組	-	4	4	JJ
文 舟工		WEZD	kg	_	38	38	"
	補強格子鉄筋	$D10 \times 50 \times 50$	"	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
	7 2 70 10 10 10 70 70	ϕ 150×520	"	-	0.03	0.03	無収縮モルタル
		20用(車道用)	m	2.6	-	2.6	
	ゴムジョイント	35用(車道用)	"	_	3.2	3. 2	CR + SS400
伸縮工		35用(縦目地用)	"	1	0.8	0.8	
11中71日 土。	シール材	シリコン系	Q	0.72	0.36	1.08	
	後打ちコンクリート	σ ck= 30 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

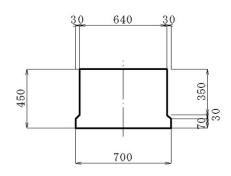


断面積の算出

斜比 1.00000

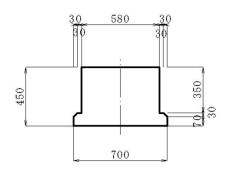
充実断面積

標準部



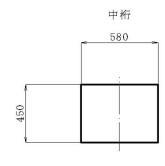
A= 0.640
$$\times$$
 0.350 + 0.700 \times 0.070
+ (0.700 + 0.640) \times 0.030 \times 1/2
= 0.2931 m^2

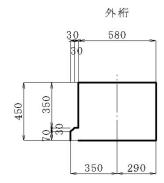
中間横桁部



A1= 0.2931 - 0.030
$$\times$$
 0.350 \times 2
= 0.2721 m^2

端支点部





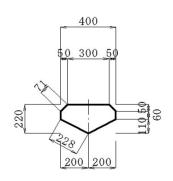
A1= 0.450
$$\times$$
 0.580
= 0.2610 m^2 (中桁)

A2=
$$0.450$$
 × 0.580 + $(0.100$ + 0.070)
× $1/2$ × 0.030 + 0.030 × 0.100
= 0.2666 m² (外桁)

拡幅 (標準-中間横桁)

拡幅 (端支点-標準)

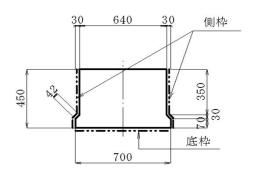
中空部断面積



A=(0.300 + 0.400)
$$\times$$
 1/2 \times 0.050 + 0.400 \times 0.110 \times 1/2 + 0.400 \times 0.060 = 0.0635 m^2

周長の算出

標準部



側枠周長

@L= 0.350 + 0.030
$$\times \sqrt{2}$$
 + 0.070

= 0.462 m

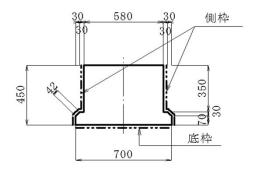
L= 0.462
$$\times$$
 2

= 0.924 m

底枠周長

L = 0.700 m

中間横桁部



側枠周長

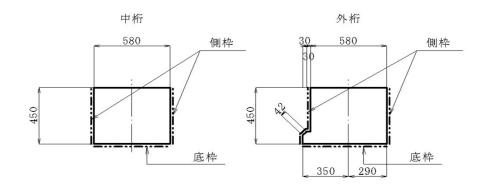
$$=$$
 0.492 m

= 0.984 m

底枠周長

L = 0.700 m

端支点横桁部



(中桁)

側枠周長

L= 0.450
$$\times$$
 2
= 0.900 m

底枠周長

(外桁)

側枠周長

底枠周長

拡幅 (標準-中間横桁)

側枠周長

L=(
$$0.924$$
 + 0.984) \times $1/2$ = 0.954 m

底枠周長

L=(
$$0.700 + 0.700$$
) $\times 1/2$
= $0.700 m$

拡幅(端支点-標準)

(中桁)

側枠周長

L=(
$$0.900 + 0.924$$
) $\times 1/2$
= $0.912 m$

底枠周長

L=(
$$0.580 + 0.700) \times 1/2$$

= $0.640 m$

(外桁)

側枠周長

L=(
$$0.942 + 0.924) \times 1/2$$

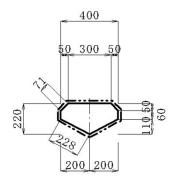
= $0.933 m$

底枠周長

L=(
$$0.640 + 0.700) \times 1/2$$

= $0.670 m$

中空部周長



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

2.1 PC桁 (AS12相当)

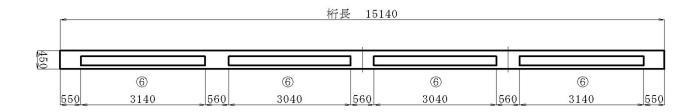
主桁1本あたり数量総括表

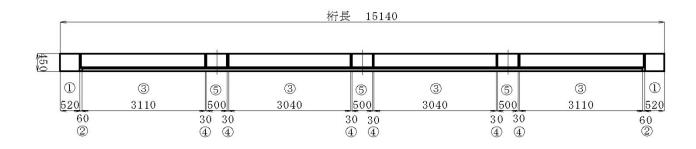
種別	単位	中桁	外桁	合計	摘要
PC桁	本	3	2	5	L = 15.140 m
コンクリート	m^3	3. 583	3. 590	17. 929	
質量	t	8. 958	8. 975	44. 824	

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



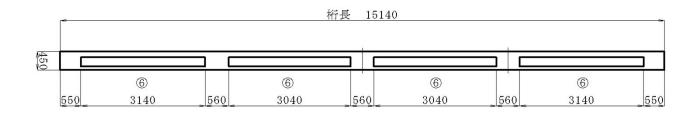


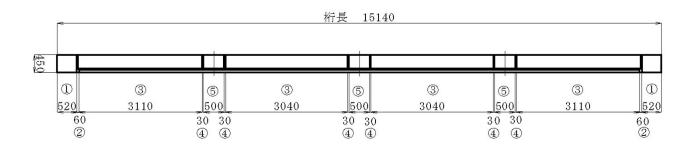
主桁1本当たり

エ加ェやヨたり						
項目	断面積	区間長	体積			
(人)	(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 (一)	0.0635	12. 360	-0.785			
体積合計			3. 583			

$$\Sigma V= 3.583 \times 3$$

$$= 10.749 \text{ m}^3$$





主桁1本当たり

項目	断面積	区間長	体積
(切り)	(m^2)	(m)	(m^3)
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 (一)	0.0635	12. 360	-0.785
体積合計			3. 590

$$\Sigma V = 3.590 \times 2$$

= 7.180 m³

2.3 質量

1) 中桁

体積合計

W=
$$3.583$$
 \times $2.5 t/m3$

= 8.958 t/本

$$\Sigma$$
 W= 8.958 $imes$ 3

= 26.874 t

2) 外桁

体積合計

W=
$$3.590 \times 2.5 \text{ t/m}3$$

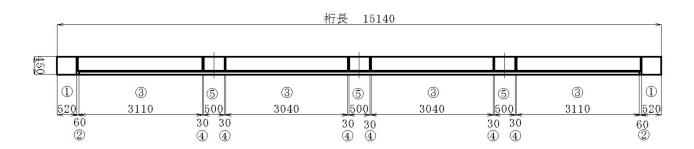
= 8.975 t/本

$$\Sigma$$
 W= 8.975 \times 2

= 17.950 t

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

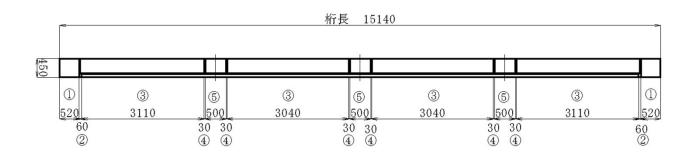
項目	周長	区間長	面積
(現日)	(m)	(m)	(m^2)
①端支点横桁部	0.900	1. 040	0.936
②拡幅部	0. 912	0. 120	0.109
③標準部	0. 924	12. 300	11. 365
④拡幅部	0. 954	0. 180	0.172
⑤中間横桁部	0. 984	1. 500	1. 476
側枠合計		15. 140	14. 058

$$\Sigma$$
 A= 14.058 \times 3
= 42.174 m²

端枠

主桁 1 本当たり 斜比 A= 0.2610 × 1.00000 × 2 = 0.522
$$\text{m}^2$$

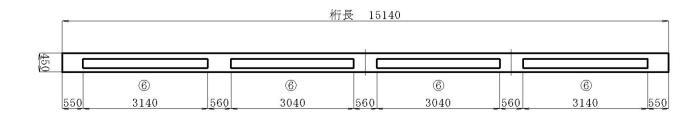
$$\Sigma$$
 A= 0.522 × 3
= 1.566 m²



主桁1本当たり

項目	幅	区間長	面積
切口 ・	(m)	(m)	(m^2)
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

$$\Sigma$$
 A= 10.466 \times 3
= 31.398 m²



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

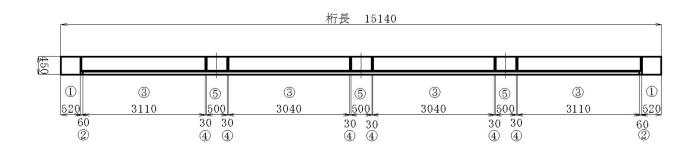
A= 12.582 + 0.0635
$$\times$$
 1.00000 \times 4 + 0.0635 \times 1.00000 \times 4
= 13.090 m^2

$$\Sigma$$
 A= 13.090 \times 3
= 39.270 m²

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	
(現日)	(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	

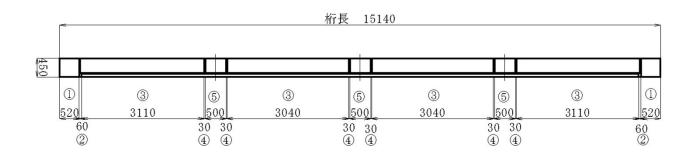
1橋当たり

$$\Sigma$$
 A= 14.105 \times 2
= 28.210 m²

• 端枠

A= 0.2666
$$\times$$
 1.00000 \times 2
= 0.533 m²

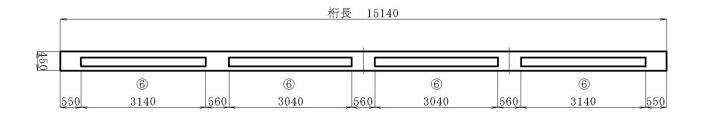
$$\Sigma$$
 A= 0.533 × 2
= 1.066 m²



主桁1本当たり

項目	幅	区間長	面積					
(現日)	(m)	(m)	(m^2)					
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					

$$\Sigma$$
 A= 10.532 \times 2
= 21.064 m²



主桁1本当たり

項目	周長	区間長	面積	
人	(m)	(m)	(m^2)	
⑥中空部(内枠)	1. 018	12. 360	12. 582	

斜比

A= 12.582 + 0.0635
$$\times$$
 1.00000 \times 4 + 0.0635 \times 1.00000 \times 4
= 13.090 m²

1橋当たり

$$\Sigma$$
 A= 13.090 × 2
= 26.180 m²

3) 合計

1橋当たり

 (m^2)

項目	面積				
(人)	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: γ w= 1.101 kg/m PC鋼材本数: n= 12 本 1本当たり長さ: L= 15.140 m 桁1本当たり長さ: Σ L= 181.680 m

W= 1.101 \times 15.140 \times 12 = 200.030 kg

1橋当たり

 Σ W= 200.030 \times 5 = 1000.150 kg

 Σ L= 181.680 \times 5 = 908.400 m

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

1本当たり本数:n=4本(片側あたり)1箇所当たり長さ:L=1.000 m

桁 1 本当たり長さ: Σ L= 1.000 × 4 × 2 箇所

= 8.000 m

1橋当たり

 Σ L= 8.000 \times 5

= 40.000 m

2.8 横締め用シース (φ 42 mm)

• 主桁本数

N= 5本

・桁1本当たり横締本数

 端支点横桁:
 n=
 2本

 中間横桁:
 n=
 6本

Σn= 8本

・1箇所当たり長さ

斜比

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

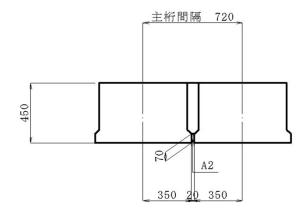
・桁1本当たりシース延長

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 m

3. 横組工



主桁間隔 0.720 m (直方向) 斜角 90° 0° 0°

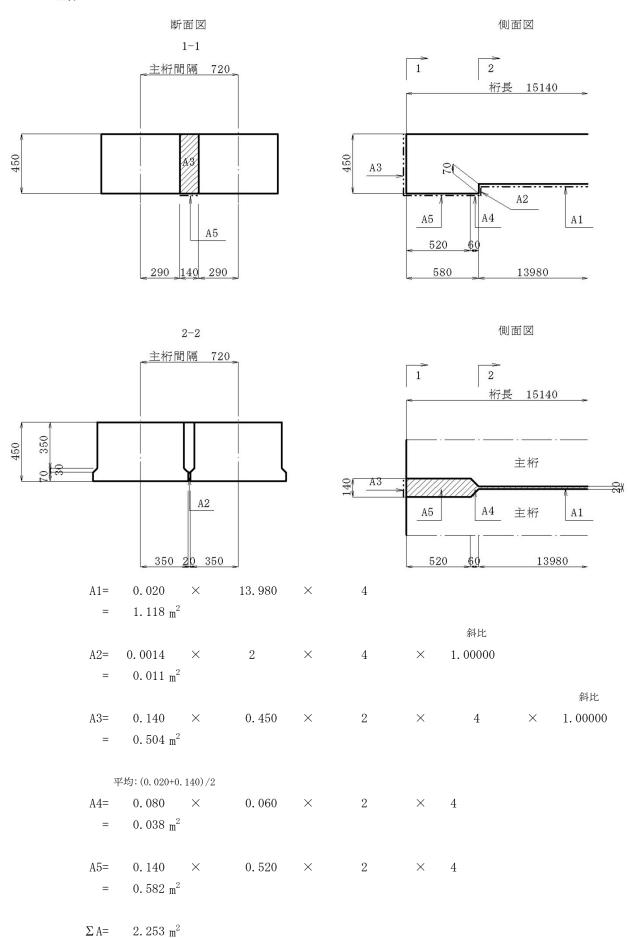
斜比 1.00000

桁間数 N= 4 箇所

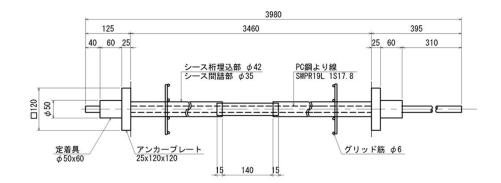
A2= 0.020
$$\times$$
 0.070
= 0.0014 m²

3.1 コンクリート (σck= 30 N/mm²)

3.2 型枠



3.3 横締めPC鋼材



PC鋼材種別 : SWPR19L 1S17.8

単位質量 : γ w= 1.652 kg/m 横締め本数 : n= 8 本 1本当たり長さ : L= 3.460 m 1橋当たり長さ : Σ L= 27.680 m

> W= 1.652 \times 3.460 \times 8 = 45.727 kg

3.4 シース (φ 35 mm)

斜比

L= 0.015×1.00000 = 0.015 m

 (0.015×2)

Ls= (0.140 + 0.030) \times 8 \times 4 = 5.440 m

3.5 グラウト (ϕ 42, 35 mm)

Ls= 27.680 m

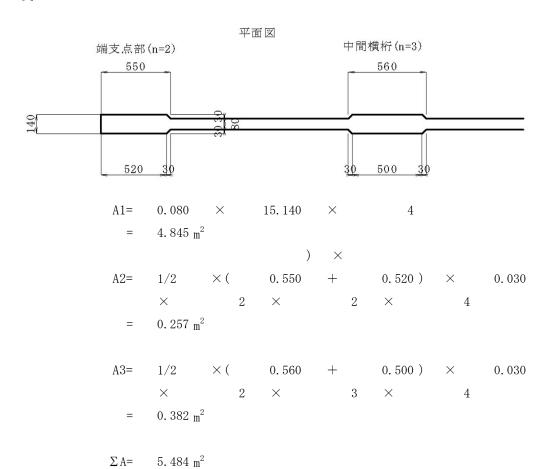
3.6 定着具 (1S17.8用) 標準プレート

N= 8 × 2 = 16 組

3.7 緊張工 (片引き)

N= 8 本

3.8 養生工

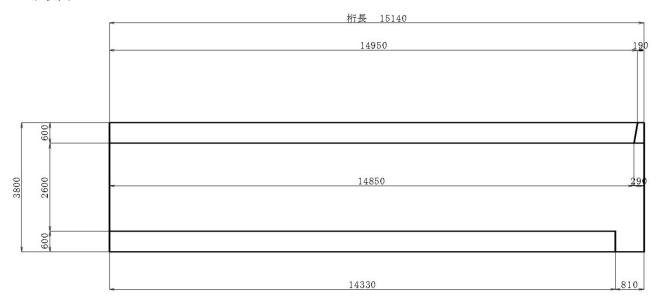


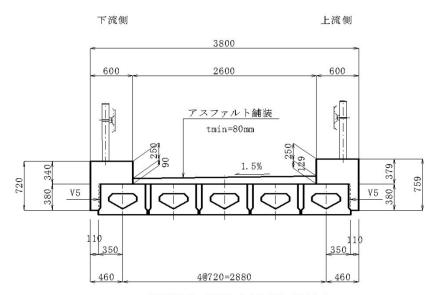
3.9 足場工 (側部足場)

L= 15.140
$$\times$$
 2
= 30.280 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	С3	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 m 地覆カット $L4=$ $1/2 \times ($ $0.190 + 0.290)$ = 0.240 m

上流側

4) 斜比

A2側下流側端部 0.608 / 0.600 = 1.01333

4.2 $\exists \nu \uparrow \forall - \vdash$ ($\sigma \text{ ck} = 24 \text{ N/mm}^2$)

• 下流側

$$V1 = 0.246 \times (14.900 + 0.240)$$
 = 3.724 m³

$$V2 = 0.600 \times 0.250 \times -0.240$$

 -0.036 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 m^3

• 桁切欠部

主桁標準部断面積

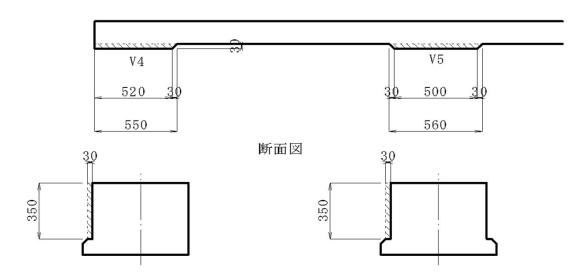
V5=
$$(0.700 \times 0.450 - 0.2931) \times 15.140$$

0.332 m^3

平面図

端支点部(n=2)

中間横桁(n=6)



端支点部

V6=
$$1/2 \times ($$
 0.550 + 0.520) \times 0.030 \times 0.350 \times 4 = 0.022 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 m³

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

4.3 型枠

• 下流側

• 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 m^2

A11= 0.350 \times 0.030 \times 4 = 0.042 m^2

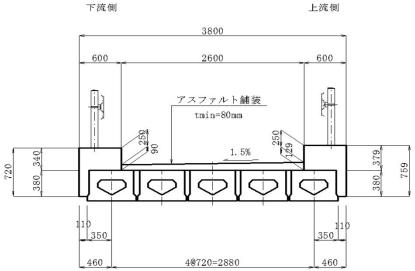
 $\Sigma A = 37.041 \text{ m}^2$

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

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

5.2 アスファルト舗装 (tmin= 80 mm)

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 排水桝 (STKR400) (溶融亜鉛メッキ)

角形鋼管 50×100

N= 1箇所

W= 6.72 × 1箇所

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

= 6.7 kg

7.3 排水キャップ (溶融亜鉛メッキ: 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

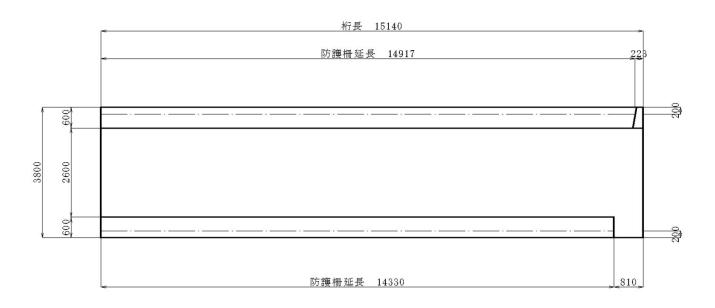
7.6 成形目地材 (シルバーメッシュ同等品)

L= 34.6 m

8. 防護柵工

(ガードレール) (Gr-C-2B-5)

8.1 延長



(下流側) (上流側) L= 14.917 + 14.330

= 29.2 m

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
 - 3580mm × 150mm × 33mm N= 1枚
 - 2) A2·可動側
 - 3580mm × 150mm × 33mm N= 1枚
- **9.2 防蝕アンカー装置** (S35CN)
 - 1) A1・固定側 F55D L= 1010 mm N= 4本

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

2) A2・可動側 M42D L= 880 mm N= 4本

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

- **9.3 補強格子鉄筋** (SD345 D10×50×50)
 - 1) A1・固定側

W= (3.700 \times 6 + 0.250 \times 75) \times 0.560 \times 1 = 22.9 kg

2) A2·可動側

W= ($3.700 \times 6 + 0.250 \times 75$) \times 0.560×1

= 22.9 kg

9.4 沓座モルタル (無収縮モルタル)

1) A1・固定側

V= (
$$3.710 \times 0.280 \times 0.030$$

+ $3.740 \times 0.310 \times 0.035$) × 1

2) A2 · 可動側

V= (
$$3.710 \times 0.280 \times 0.030$$

+ $3.740 \times 0.310 \times 0.035$) × 1 = 0.072 m^3

 $= 0.072 \text{ m}^3$

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

2) A2·可動側 (φ150×520)

V= (
$$\pi/4$$
 × 0.150 2 × 0.490
- $\pi/4$ × 0.042 2 × 0.390) × 4 = 0.032 m³

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

 - 2) A2側

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

1) A1側

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 m³

2) A2側

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 m³

10.4 アンカー筋 (SD345)

1) 上部工側

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

#	<u>.</u>	#	44	12	<	拉用	A1橋台	A2橋台	早早	4
₩		NA.	Ę.		K.	元	工與工婦工	下部工施工	上部工施工	
	底版					m^3	25.1	13.3		38.4
	整確					m^3	32.2	21.0		53.2
コンクリート	パラペット	$\sigma \text{ ck}=24$	$\sigma \text{ ck}=24\text{N/mm}^2$			m^3	1.1	1.1		2.2
	析隠し					m^3		1.2	0.2	1.4
	仙					m^3	58.4	36.6	0.2	95.2
	底版					m^2	22.3	14.6		36.9
	整確					m^2	63.0	38.5		101.5
型	パラペット			一般型枠	华	m^2	5.0	4.3		9.3
	桁隠し					m^2		6.5	0.5	7.0
	仙					m^2	8.06	63.9	0.5	154.7
Ź		$\sigma \ ck{=}18N/mm^2$	N/mm ²			m^2	22.8	14.8		37.6
		t=10cm)cm			m^3	2.3	1.5		3.8
ちしコ.	均しコンクリート型枠					m^2	1.9	1.5		3.4
	目地材	t=20mm	,mm			m^2			0.4	0.4
後打	後打ちコンクリート						上部工にて計上済み	上部エにて計上済み		
		i.	$D25{\sim}D16$			kg	2528	686		3517
	鉄筋	SD345 一般構造物	D13			kg	216	357	2	575
			台市			kg	2744	1346	2	4092
,	足場工			手摺先行型枠組足場	H≦30m	掛 m^2	64	96		160
	支保工			ハイプサポート H<4.0m	$w\!\leq\!40kN/m^2$	空 m^3		4		4
アンカー	アンカーボルト結坊き	ϕ 150	50			m		2.0		2.0
>	7.7. THE TY C	ϕ 175	75			m	2.5			2.5

下部工 数量総括表(下部工施工)

種	別	規	格	9 X	分	単位	A1橋台	A2橋台	유
	底版					m^3	25.1	13.3	38.4
	幸益					m^3	32.2	21.0	53.2
コンクリート	パラペット	$\sigma \text{ ck}=24$	$\sigma \text{ ck}=24\text{N/mm}^2$, w	1.1	1.1	2.2
	析隠し					m^3		1.2	1.2
	合計					m^3	58.4	36.6	0.36
	底版					m^2	22.3	14.6	36.9
	幸益					m^2	63.0	38.5	101.5
型枠	パラペット			一般型枠	枠	m^2	5.0	4.3	6.3
	析隠し					m^2		6.5	9.5
	合計					m^2	90.3	63.9	154.2
Ţ 	4 1 1 7 7 1 1 1 1	$\sigma ck=18$	$\sigma \ { m ck=18N/mm}^2$			m^2	22.8	14.8	37.6
		t=10cm	0cm			m^3	2.3	1.5	3.8
均しコン	均しコンクリート型枠					m^2	1.9	1.5	3.4
後打ち	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	
		1. ()	$D25\sim D16$			kg	2528	686	3517
100	鉄筋	SD345 一般構活物	D13			kg	216	357	573
			合計			kg	2744	1346	4090
左	足場工			手摺先行型枠組足場	H≦30m	掛 m^2	64	96	160
†X	支保工			パイプサポート H<4.0m	$w\!\leq\!40kN/m^2$	$2 m^3$		4	4
アンナー	アンナーボラト結状が	φ1	ϕ 150			m		2.0	2.0
>	AVY I THINK	φ1	φ 175			m	2.5		2.5

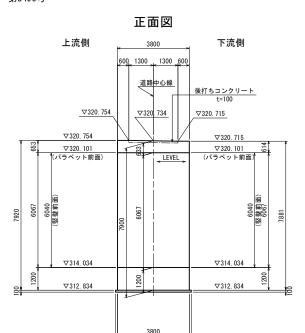
下部工 数量総括表(上部工施工)

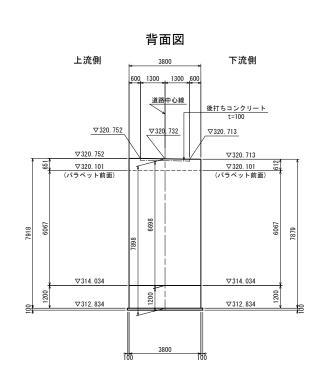
	ドナ 外手心はかしかしがしが	- III - III	1			
種	別	規	格	医分	東位	A2橋台
7.711-1	桁隠し	1 0 4 1 1 / 2	2		m^3	0.2
	合計	O CK=24	EN/MM		m ₃	0.2
刑	桁隠し			44. 班加一	m^2	0.5
	合計			水生1十	m^2	0.5
Ш	目地材	t=20mm	mm		m^2	0.4
		1	D25~D16		kg	
vel	鉄筋	SD345 一般構造物	D13		kg	2
			台		kg	2

A 1 橋 台

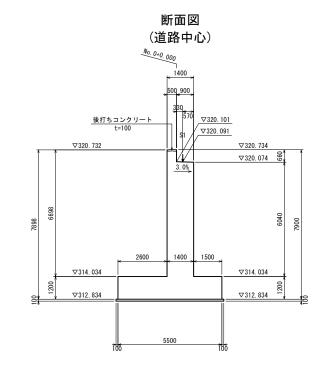
工事番号 第5496号

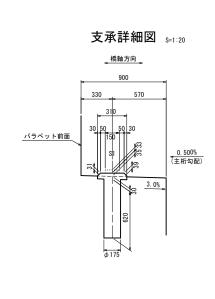


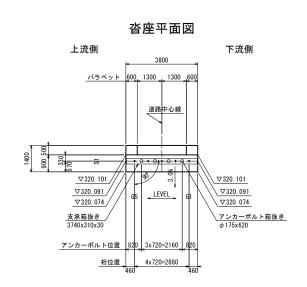


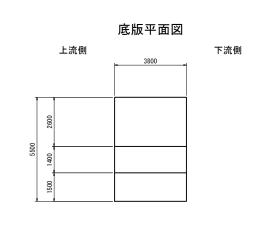


深見橋 A1橋台構造一般図 s=1:100 (Fix)









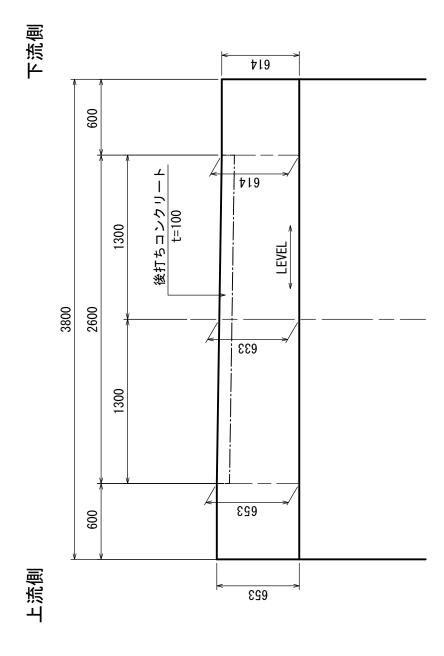


仕様 名称 上部工形式 プレテンション方式PC単純床版橋 下部工形式 逆T式橋台 支承条件 Fix 下部工設計基準強度 24 N/mm² 下部工鉄筋種別 SD 345 鉄筋定着長 31. 25 ϕ 鉄筋最大定尺長 基礎工形式 直接基礎

下部工設計条件

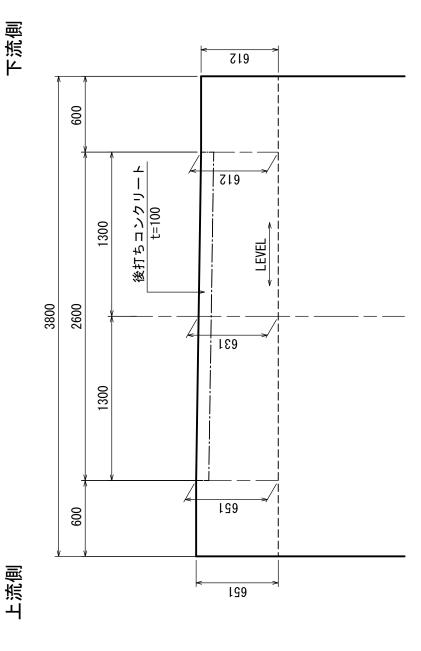
A1橋台 パラペット詳細図

(正面図)

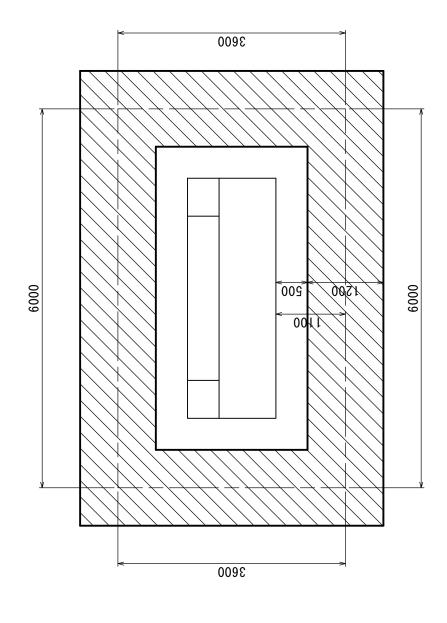


A1橋台 パラペット詳細図

(背面図)



A1橋台 足場工根拠図



A 1 橋 台

(下部工施工)

1. コンクリート		(σс	k=24N/m	m^2)											
a)底版															
	V=		5.500	×	3.800	×	1.200						=	25.08	m^3
												Σν	1 =	25.08	m^3
b)竪壁															
	V1=		0.900	×	3.800	×	1/2	× (6.040	+	6.067)		=	20.70	m^3
	V2=		0.500	×	3.800	×	6.067						=	11.53	m^3
												Σν	2 =	32.23	m ³
c)パラペ	シント														
(IE	三面面積	賃)													
	a1=		0.600	×	1/2	× (0.653	+	0.653				=	0.392	m^2
	a2=		1.300	×	1/2	× (0.653	+	0.633)			=	0.836	m^2
	a3=		1.300	×	1/2	× (0.633	+)			=	0.811	m^2
	a4=		0.600	×	1/2	× (0.614	+	0.614)			=	0.368	m^2
控除	a5=	(-)	2.600	×	0.100								=	-0.260	m^2
												Σε	a =	2.147	m ²
(背	f面面積	賃)													
	a1=		0.600	\times	1/2	× (0.651	+	0.651)			=	0.391	m^2
	a2=		1.300	\times	1/2	× (0.651	+	0.631)			=	0.833	m^2
	a3=		1.300	\times	1/2	× (0.631	+	0.612)			=	0.808	m^2
	a4=		0.600	\times	1/2	× (0.612	+	0.612)			=	0.367	m^2
控除	a5=	(-)	2.600	×	0.100								=	-0.260	m^2
												$\sum a$	n =	2.139	m^2

V=	$1/2$ $ imes$ $($ $\frac{m^2}{2.147}$ $+$ $\frac{m^2}{2.139}$ $)$ $ imes$ 0.500	=	$1.07 m^3$
		$\Sigma \text{ v3} =$	$1.07 m^3$

コンクリート	ト集計 (m ³
	数量
底版	25.08
竪壁	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) ×	1.200	×	2		=	22.32	m^2
								Σ a1	=	22.32	m^2

b) 竪壁

正背面			3.800	×		6.040		+)								=	46.01	m^2
妻面	A2=	{ (0.900		×	1/2	×	(6.040		+	6.067 0.500		×	6.067 }	×	2	=	16.96	m^2
																	Σ a2	=	62.97	m^2
c)パラペ	ペット																			
			m^2			m^2														
正背面	A1=		2.147 面積aより)	+ 背面	2.139 i面積aよ	b											=	4.29	m^2
妻面	A2=	(0.500		×	1/2	×	(0.653		+	0.651)					=	0.33	m^2
"	A3=		0.500		\times	0.100		\times	2									=	0.10	m^2
妻面	A4=	(0.500		×	1/2	×	(0.614		+	0.612)					=	0.31	m^2
																	Σ a3	=	5.03	m^2

型枠集計	(m ²
	数量
底版	22.32
竪壁	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)

4. 均しコンクリート型枠

A=
$$(5.700 + 4.000) \times 0.100 \times 2$$
 = 1.94 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	1099	
D22		
D19	320	
D16	1109	2528
D13	216	216
合計	2744	2744

7. 足場工 (手摺先行型枠組足場, H≦30m)

 8. アンカーボルト箱抜き (φ175)

l= 0.620 m n= 4 箇所

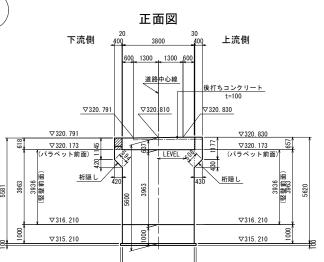
L= 0.620×4 = 2.48 m

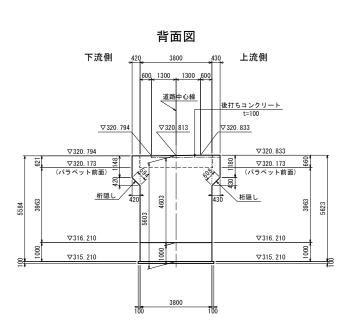
A 2 橋 台

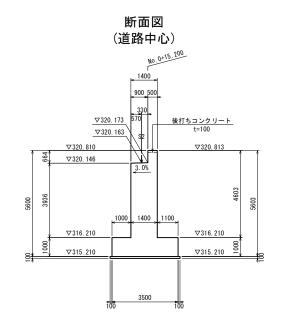


工事番号 第5496号



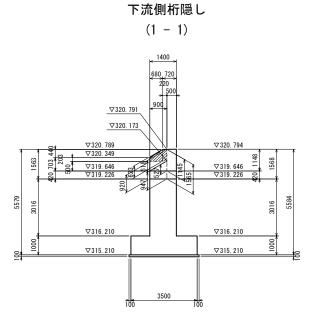


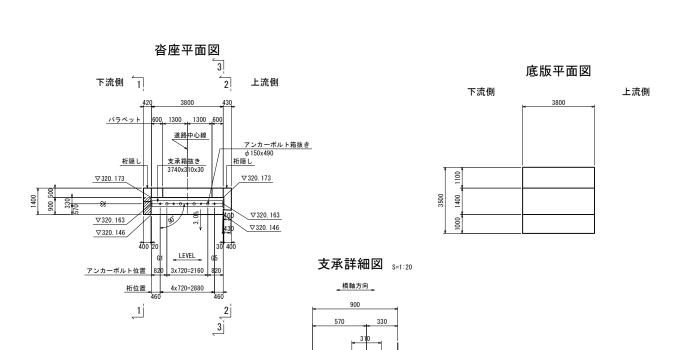




深見橋 A2橋台構造一般図 s=1:100

注)ハッチング部は上部工横締め後の施工とする。





パラペット前面



 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/mm²

 下部工鉄筋種別
 SD 345

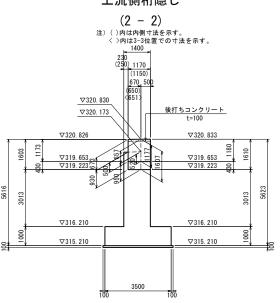
 鉄筋定着長
 31.25 φ

 鉄筋最大定尺長
 12m

直接基礎

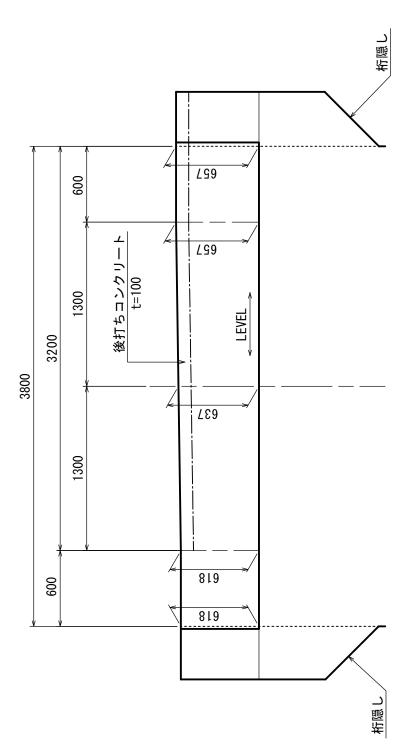
基礎工形式

上流側桁隠し



A2橋台 パラペット詳細図

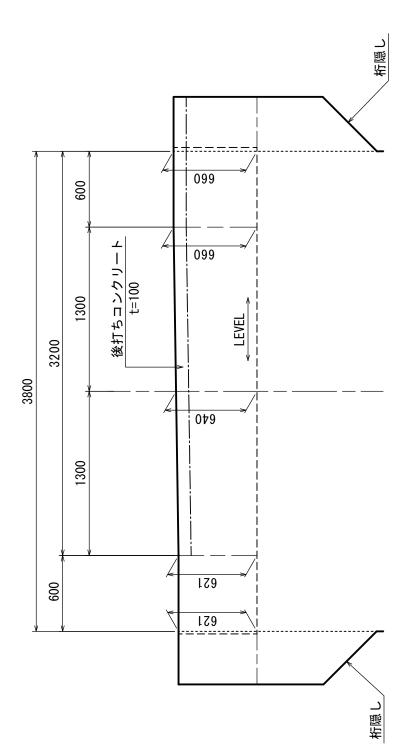
(正面図)



下流側

A2橋台 パラペット詳細図

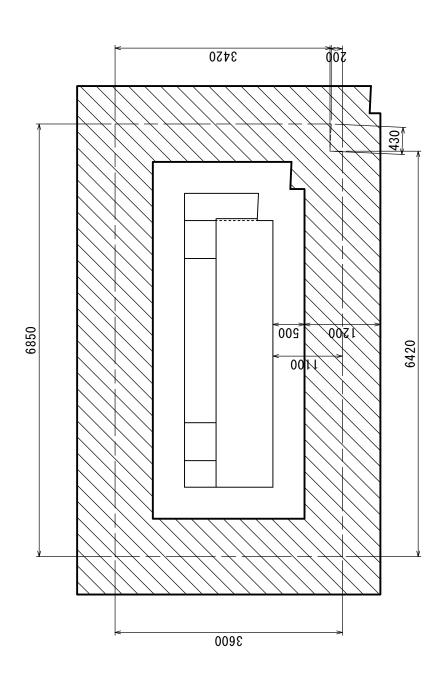
(背面図)

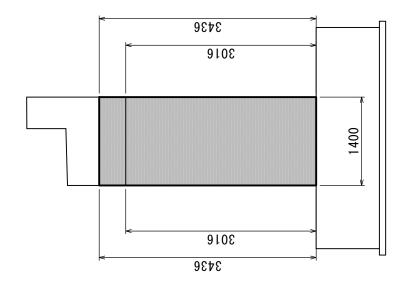


下流側

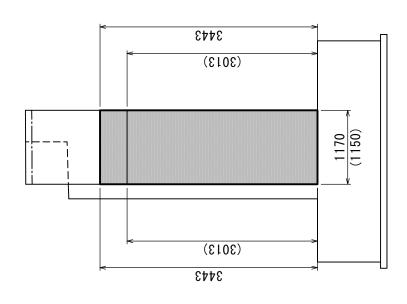


H=4. 60m





A2橋台 上流側桁隠し支保工根拠図 注)()pdは内側寸法を示す。



1. コンクリート		(σ	ck=24N/r	mm ²)															
a)底版																			
	V=		3.500	×	3.800		×	1.000									=	13.30	m^3
																Σ v1	=	13.30	m ³
b)竪壁																			
	V1=		0.900	×	3.800		×	1/2	×	(3.936		+	3.963)		=	13.51	m^3
	V2=		0.500	×	3.800		×	3.963									=	7.53	m ³
																Σ v2	=	21.04	m ³
c)パラペ	ット																		
(正	面面和	責)					,					,							9
	a1=		0.600	×	1/2	×		0.618		+	0.618						=	0.371	m^2
	a2=		1.300	×	1/2	×		0.618		+	0.637						=	0.816	m^2
	a3=		1.300	×	1/2	×		0.637		+)					=	0.841	m^2
14.70	a4=	()	0.600	×	1/2	×	(0.657		+	0.657)					=	0.394	m^2
控除	a5=	(-)	3.200	×	0.100												=	-0.320	m^2
																Σα	=	2.102	m ²
(背	f面面積	責)																	
	a1=		0.600	×	1/2	×	(0.621		+	0.621)					=	0.373	m^2
	a2=		1.300	×	1/2	×		0.621		+	0.640)					=	0.820	m^2
	a3=		1.300	×	1/2	×	(0.640		+	0.660)					=	0.845	m^2
	a4=		0.600	×	1/2	×	(0.660		+	0.660)					=	0.396	m^2
控除	a5=	(-)	3.200	×	0.100												=	-0.320	m^2
					2			9								Σα	=	2.114	m ²
	V=		1/2	× (_	m ² 2.102 正面面積	-	+ _	m ² 2.114 背面面積)	×	0.500						=	1.05	m^3
					11.11111111111111111111111111111111111			月ШШ個								Σ v3	=	1.05	m ³
d)下流側	が際し	_																	
	V1=		0.900	×	0.420		×	1/2	×	{	1/2	×	(0.500	+	0.527)		
										+	1/2	×	(0.920	+	0.947		0.27	m^3
	V2=		0.500	×	0.420		×	1/2	×	{ +	1/2 $1/2$	×	(1.145 1.565	+	1.148 1.568		0.28	m^3
											±, =		`	1.500		1.000	/)	3.20	

 Σ v4

0.55

 m^3

e) 上流側桁隠し

V1=	1/2	× (0.670	+	0.651) ;	×	0.400									
						;	×	1/2	\times	(0.673	+	0.657)	=	0.18	m^3
V2=	0.430	×	1/2	× {	0.670	2	×	1/2	\times	(0.500	+	0.520)			
				+	0.650	7	×	1/2	\times	(0.930	+	0.950)}	=	0.20	m^3
V3=	0.500	\times	0.430	\times	1/2	\times	{	1/2	\times	(1.177	+	1.180)			
							+	1/2	\times	(1.607	+	1.610)}	=	0.30	m^3
控除 V4= ((-) 1/2	× (0.670	+	0.651) :	×	0.400		×	0.100				=	-0.03	m^3
" V5= ((-) 0.500	\times	0.430	\times	0.100										=	-0.02	m^3

Σ v5	=	0.63	m ³
Σv4~v5	=	1.18	m^3

Σ a3 =

 $\Sigma a4 =$

 $4.27 m^2$

3.00

 m^2

コンクリート	·集計 (m³
	数量
底版	13.30
竪壁	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

	A=	(3.500	+	3.800) ×	1.000	×	2		=	14.60	m^2
									Σ a1	=	14.60	m^2
b)竪壁												
正背面	A1=	3.800	× (3.936	+	3.963)			=	30.02	m^2
妻面	A2=	1.400	× (3.016	+	3.013)			=	8.44	m^2
									Σ a2	=	38.46	m^2
c) パラ^	ペット											
		m^2		m^2								
正背面	A1=	2.102	+	2.114						=	4.22	m^2
		正面面積aよ	り背	面面積aより	り							
妻面	A2=	0.500	×	0.100						=	0.05	m^2

d)下流側桁隠し

e)上流側桁隠し

```
外側 A1=
                0.670 \times
                            1/2 \times (1.173 + 1.177)
                0.500 ×
                                                       1.180 ) - 1.170 	imes 0.100 =
                            1/2 \times (
                                          1.177
                                                                                                 1.26
                                                                                                      m^2
" A2=
                1/2 \times (
                            1.170 +
                                                       0.608
                                          1.150 ) \times
                                                                                                       m^2
                                                                                                 0.71
                             1/2 \times (
                                                        0.657 ) -
                                                                    0.100 }
内側 A3=
                 0.651 \times \{
                                          0.673
                                                                                                 0.37
                                                                                                       m^2
                0.400 × ( 0.673 - +
妻面 A4=
                                          0.100 ) +
                                                        0.030 \times (
                                                                    0.657
                                                                                 0.100 )
                                          0.430
                                                 \times
                                                       1/2 \times (
                                                                    0.500
                                                                                 0.930 ) =
                                                                                                 0.55
                                                                                                       m^2
 " A5=
                0.430 \times \{ 1/2 \times (
                                                       1.610 ) -
                                          1.180
                                                                    0.100 }
                                                                                                 0.56
                                                                                  \Sigma\,\mathrm{a}5
                                                                                                 3.45
                                                                                                      m^2
```

_	Σa4~a5	=	6.45	m^2

型枠集計	(m ²)
	数量
底版	14.60
竪壁	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)

4. 均しコンクリート型枠

A=
$$(3.700 + 4.000) \times 0.100 \times 2$$
 = 1.54 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	989
D13	357	357
合計	1346	1346

7. 足場工 (手摺先行型枠組足場, H≦30m)

A=
$$(3.420 + 0.430 + 0.200 + 6.420 + 3.600 + 6.850) \times 4.600 = 96.2$$
 掛 m^2

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 $40kN/m^2$ 以下)

	V= 1	.コンクリート	d) 🗆	下流側桁隠	L Σ v	4 より						=	0.55	m^3
平均厚	t=	m ³ 0.55 /	(1.400 kN/m ³	×	0.420)					=	0.94	m
支保耐力	W=	0.94	×	24.5								=	23.03	kN/m^2
平均設置高	h=	1/2 ×	(3.436	+	3.016)					=	3.23	m
	V=	1.400	×	0.420	×	1/2	× (3.436	+	3.016)	=	1.9	空m³

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)

	V= 1	.コンクリー m³	− ト e)上流側桁	行隠し	$\Sigma v5$.	より							=	0.63	m^3
平均厚	t=	0.63 m	/ {	1/2 kN/m ³	×	(1	.170	+	1.150) ×	0.430 }			=	1.26	m
支保耐力	w=	1.26	×											=	30.87	kN/m^2
平均設置高	h=	1/2	× (3.443	4	+ 3	.013)						=	3.23	m
	V=	0.430	×	1/2	×	(1	.170	×	3.443	+	1.150	×	3.013) =	1.6	空m³

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/m²以下	1.9	1.6	3.5

9. アンカーボルト箱抜き (φ150)

l= 0.490 m n= 4 箇所

L= 0.490×4 = 1.96 m

A 2 橋 台

(上部工施工)

1. コンクリート (σck=24N/mm²)

a)下流側桁隠し

V1=	0.400	×	0.680	\times	1/2	× (0.203	+	0.623)	=	0.11	\mathbf{m}^3
V2=	0.400	×	0.220	\times	1/2	× (0.623	+	0.618)	=	0.05	\mathbf{m}^3

 $\Sigma \text{ v1} = 0.16 \text{ m}^3$

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

妻面	A1= A2= A3=	0.220	×			0.623 0.618			= = =	0.28 0.14 0.08	m^2
							-	Σ a1	=	0.50	m^2

型枠集計	(m^2)
	数量
桁隠し	0.50
合計	0.50

3. 目地材 (t=20mm)

A1= 0.680
$$\times$$
 1/2 \times (0.203 + 0.623) = 0.28 m²
A2= 0.220 \times 1/2 \times (0.623 + 0.618) = 0.14 m²

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

4. 鉄筋 (SD345, 一般構造物)

		(Kg
径	本 体	集計
D25		
D22		
D19		
D16		
D13	2	2
合計	2	2

深見橋 土工 数量計算書

土工 数量総括表

合計	6.36.3	26.0	8.78	49.1	2.191	1.7	2.8	2.2	6.6	56.6	526.2	195.5	180.4	101.3
右岸側護岸工	19.9											10.3	8.5	7.3
左岸側護岸工	63.0											22.6	8.78	56.4
A2橋台				49.1	191.2	1.7	2.8	2.2	6.6	56.6		162.6	6'06	14.8
A1橋台	553.4	26.0	37.8								526.2		43.1	22.8
東位	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^3	m^2
	干砂	干砂	軟岩I	干砂	上砂	軟岩I	軟岩Ⅱ	上砂	軟岩 I	軟岩Ⅱ	上砂	干砂		
格	A領域	口径时	り気炎	A領域 B領域 C領域				干	4m未満					
規		オープン掘削部			切梁式土留掘削部						上以mf 型层性 4m以上	最大埋戾幅 1m以上4m未満		
種別					床掘9							生厌し	残土	基面整正

A=48. 08m² (A=63. 15m²) (最大埋戻幅 4m以上) 軟岩11 念 軟岩I Н V312.73 増戻し 500 (断面図) (A-A) 5500 6500 200 (A領域) 土 砂 A=55.84m² (B領域) 土 砂 A= 4.48m² 軟岩 I A= 7.37m² 000 A領域 B領域 DL=310.00 **保掘り** 1:0.6 (平面区) 注)()内は、平均寸法を示す。 9 '0 : I 5500 6500 319. 97 9 9 .0:1 1:0.3 1:0.3 9 1:0.3 009 008E (320) (350) 製剤8 (0/9)(07/8) 対顔A (0088) (029 (4410) (0/1/10) 4800 ****

A1橋台 土工数量根拠図

A1橋台

1. 床掘り

a)オープン掘削部

① A領域,	土砂
--------	----

	\mathbf{m}^2												
V1=	55.84 m^2	× (3.800	×	1/2	+	1.170)			=	171.4	m^3
V2=	55.84 m ²	×	3.800								=	212.2	m^3
V3=	55.84	× (3.740	×	1/2	+	1.170)			=	169.8	m^3
										ΣV	=	553.4	m³
B領域,土砂	m^2												
V1=		× (0.350	×	1/2	+	0.820)			=	4.5	m^3

② B

V1=	4.48 ×	. (0.350	×	1/2	+	0.820)
	m^2						
V2=	4.48	\times	3.800				
	m^2						
V3=	4.48 ×	(0.350	\times	1/2	+	0.820)

		=	4.5	m^3
_	ΣV	=	26.0	m^3

17.0

4.9

28.0

 $m^3 \\$

 m^3

 m^3

③ B領域, 軟岩 I

	m^2						
V1=	7.37	× (0.320	\times	1/2	+	0.500)
	m^2						
V2=	7.37	×	3.800				
	m^2						
V3=	7.37	× (0.320	\times	1/2	+	0.500)

		=	4.9	m^3	
_	ΣV	=	37.8	m^3	

2. 埋戻し (最大埋戻幅 4m以上, 土砂)

	m^2							
V1=	63.15	× (4.470	\times	1/2	+	0.500)
	\mathbf{m}^2							
V2=	48.08	\times	3.800					
	m^2							
V3=	63.15	× (4.410	\times	1/2	+	0.500)

× 1 / 0.90

=	182.7	m^3
=	170.8	m^3

ΣV

 $172.7 m^3$

526.2 m³

 $43.1 m^3$

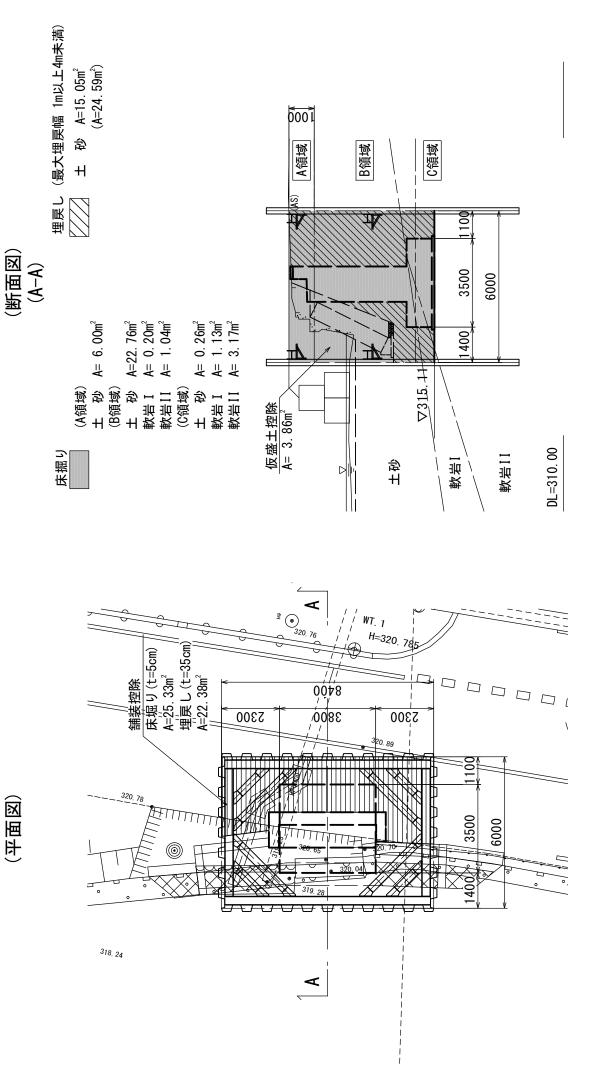
3. 残土

V=

38.8

A= 5.700×4.000 = 22.8 m^2

A2橋台 土工数量根拠図



A2橋台

1. 床掘り

a)切梁式十留掘削剖	a.)	切梁式土留掘削部
------------	-----	----------

V=

3.17

× 8.400

M領域, 土砂 m²	
$V1 = 6.00 \times 8.400 = 50.$	
m^2	4
	0
	3
$\Sigma V = 49.$	1
Z v – 45.	1
領域, 土砂	
m^2	
$V = 22.76 \times 8.400 = 191.$	2
$\Sigma V = 191.$	2
領域, 軟岩 I	
m^2	
$V = 0.20 \times 8.400 = 1.$	7
$\Sigma V = 1$	
$\Sigma V = 1.$	7
領域,軟岩Ⅱ	
m^2	
V= 1.04 × 8.400 = 8.	7
$\Sigma V = 8.$	7
領域,土砂	
m^2	_
$V = 0.26 \times 8.400 = 2.$	2
$\Sigma V = 2$	2
	2
領域,軟岩 I	
m^2	
$V = 1.13 \times 8.400 = 9.$	5
$\Sigma V = 9.$	5
領域,軟岩Ⅱ	
m^2	

 $26.6 m^3$

26.6 m³

ΣV

2. 埋戻し (最大埋戻幅 1m以上4m未満, 土砂) m^2 V1= 24.59 \times 2.300 56.6 m³ m^2 3.800 m^3 V2= 15.05 57.2 m^2 V3= 24.592.300 56.6 m^3 m^2 舗装控除 V4= (-) 22.38×0.350 -7.8ΣV 162.6 m^3

3. 残土

4. 基面整正

V=

 m^3

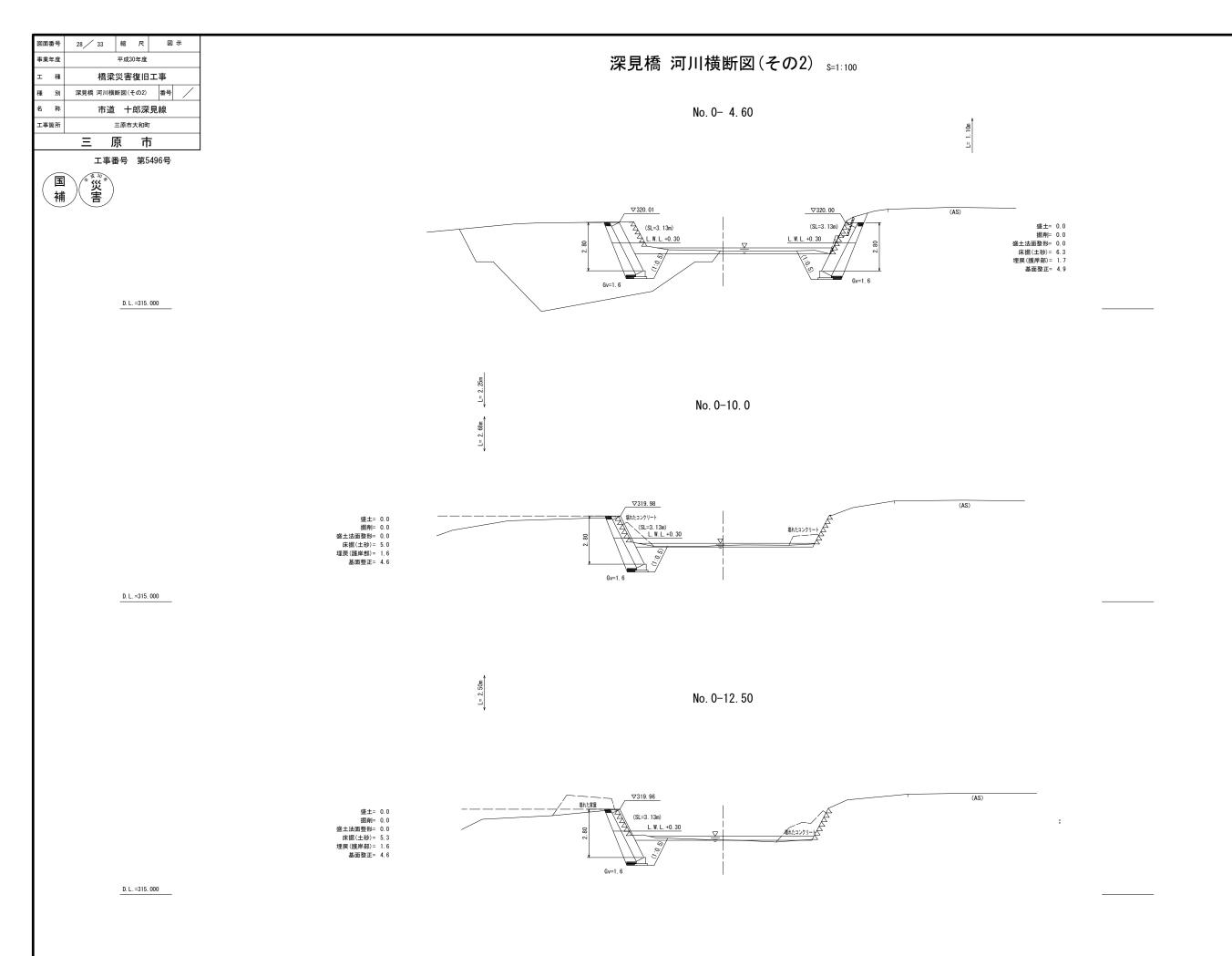
81.8

× 1 / 0.90

A=
$$3.700 \times 4.000 = 14.8 \text{ m}^2$$

 $90.9 m^3$

図面番号 27 33 縮 尺 図 示 事業年度 平成30年度	深見橋 河川横断図(その1) _{s=1:100}
エ 種 橋梁災害復旧工事 種 別 深見橋河川横断図(その1) 番号	
名 称 市道 十郎深見線	No. 0+12. 40
三原市大和町	
工事番号 第5496号	
国 補 業 災害	 盛士= 0.0 掘削= 0.0 盛土法面整形= 0.0 床掘(土砂)= 4.0 埋更(餌⊭部)= 1.6 基面整正= 3.5 (AS)
<u>D. L.</u> =315. 000	Gv=1. 6 Gv=1. 6
	No. 0+10. 00
	盛土= 0.0
	掘削= 0.0 盛土法面整形= 0.0 床据(土砂)= 3.9 埋戻(銭幹部)= 1.6
	理
	Gv=1.6
D. L. =315. 000	
	No. 0+ 4. 60
	盛士= 0.0 掘削= 0.0 盛土法面整形= 0.0
	無工法国室形 - 0.0 床提(上砂) = 0.7 埋戻(護岸部) = 0.3 基面整正 = 1.6
	6v=1. 6
D. L. =315. 000	The state of the
	N= 0.0 00
	No. 0+0. 00
	盛±= 0.0 掘削= 0.0 掘削= 0.0 水组(4S) 「「中 破土法面整 = 0.0 床组(土砂)= 1.3
	世更(護革部) = 1.0 (SL=3, 13m)
D. L. =315. 000	Gv=1. 4 Gv=1. 4



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
--------	----

				m^2		m^2						
	V1=		× (4.00	+	3.90)	×	2.400		=	9
		m^2										
	V2=	3.90	×	3.400		9					=	13
				m^2		m^2						
橋台影響範囲	V3=	1/2	× (3.90	+	4.20)	×	1.990		=	8
				m^2								
"	V4=	1/2	×	4.20	×	0.100					=	0
				m^2								
"	V5=	1/2	\times	5.00	×	2.250					=	5
		m^2										
	V6=	5.00	×	2.680							=	13
				m^2		m^2						
	V7=	1/2	× (5.00	+)	×	2.500		=	12
		-/ -	,	_,,,,		2.00						

2. 埋戻し (土砂)

a)最大埋戻幅 1m以上4m未満

w/ - / \ -		112 4 11-9							
				m^2		m^2			
	V1=	$1/2$ \times	(1.60	+	1.60)	\times	2.400
		m^2							
	V2=	1.60	×	3.400					
				m^2		m^2			
橋台影響範囲	V3=	$1/2$ \times	(1.60	+	1.60)	\times	1.990
				m^2					
II.	V4=	1/2	×	1.60	\times	0.100			
				m^2					
II.	V5=	1/2	×	1.60	\times	2.250			
		m^2							
	V6=	1.60	×	2.680					
				m^2		m^2			
	V7=	$1/2$ \times	(1.60	+	1.60)	\times	2.500

3.	残十	H.

	m^3		m^3				
V=	63.0	-	22.6	\times	1	/	0.90
	床掘土量	世	戻し土量				

4. 基面整正

A1=	$1/2 \times ($	3.500 +	3.500) $ imes$	2.400
A2=	$3.500 \times$	3.400		
A3=	$1/2 \times ($	3.500 +	3.400) \times	1.990
A4=	1/2 ×	3.400 \times	0.100	
A5=	1/2 ×	4.600 \times	2.250	
A6=	4.600 \times	2.680		
A7=	$1/2 \times ($	4.600 +	4.600) $ imes$	2.500

$\Sigma V =$	63.0	m^3
--------------	------	-------

=	3.8	m^3

$$=$$
 5.4 m^3 $=$ 3.2 m^3

$$=$$
 0.1 m^3

$$=$$
 1.8 m^3

$$=$$
 4.3 m^3

$$=$$
 4.0 m^3

$$\Sigma V = 22.6 \text{ m}^3$$

$$=$$
 37.9 m^3

=	8.4	m^2
=	11.9	m^2
=	6.9	m^2

=	0.2	\mathbf{m}^2
=	5.2	m^2
=	12.3	m^2
=	11.5	m^2

ΣΑ	=	56.4	m^2

右岸側 護岸工土工

1. 床掘り

a)	オーフ	『ン掘削	部
-----	-----	------	---

① A領域	, 土砂							
		m^2						
	V1=	7.00	\times	0.410		=	2.9	m^3
		m^2						
橋台影響範囲	V2=	1.30	\times	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
				_				
					ΣV	=	19.9	m^3
o 1m->	(1 = 1)							
2. 埋戻し	(土砂)							
a)最大均	毘戻幅 1m以上4r	n未満						

		m^2						
	V1=	1.60	\times	0.410		=	0.7	m^3
		m^2						
橋台影響範囲	V2=	1.00	\times	4.200		=	4.2	m^3
		m^2						
II.	V3=	1.00	×	3.500		=	3.5	m^3
		m^2						
	V4=	1.70	×	1.100		=	1.9	m^3
					-			
					ΣV	=	10.3	m^3

3. 残土

4. 基面整正

A1=	4.600	\times	0.410			=	1.9	\mathbf{m}^2
A2=	4.900	\times	1.100			=	5.4	\mathbf{m}^2
				•	ΣΑ	=	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
		*** II'II		m	28.8	
土留壁	鋼矢板	Ⅲ 型 (SY295)	L=10.000m	本	72	引抜き
		, ,		kg	43200	
	主部材	SS400	$H-350 \times 350 \times 12 \times 19$	kg	7920	
	工的例	33400	$H-300 \times 300 \times 10 \times 15$	kg	2800	
仮 設	副部材(A)	主	部材×0.22	kg	2358	
材	副部材(B)	主	部材×0.04	kg	429	
	合 計			kg	13507	
	運搬質量			kg	13078	
压力	圧入延長		最大N値 300	m/枚	9.0	硬質地盤クリア工法
八八進氏		鋼矢板 Ⅲ型	取八N匝 300	m	648.0	恢員地盛/ リ/ 上仏
司技	き延長		可矢板 Ⅲ型	m/枚	9.0	油圧圧入機
711久 6	二唑以	꼬마	列八/汉 田王	m	648.0	1円/エ/エノへが残



A-A工事番号 第5496号 上流側 腹起し H-350x350x12x19 L=5.050m 下流側 国補 BorNo.4(投影) ∇321.870 ∇320. 870 ▽317.870 ∇315. 210 ∇315. 110 DL=315. 00 軟岩I 軟岩Ⅱ

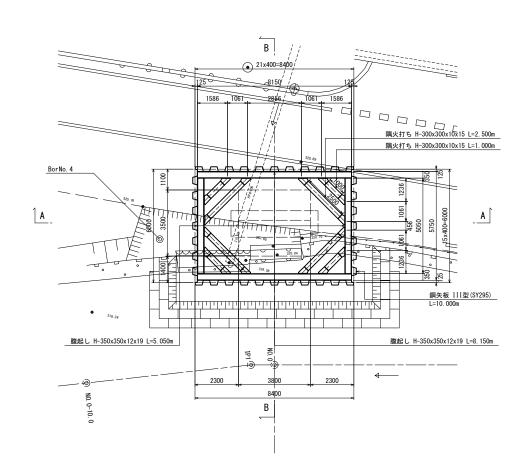
平面図

鋼矢板 III型(SY295) L=10.000m

下流側 上流側

8400

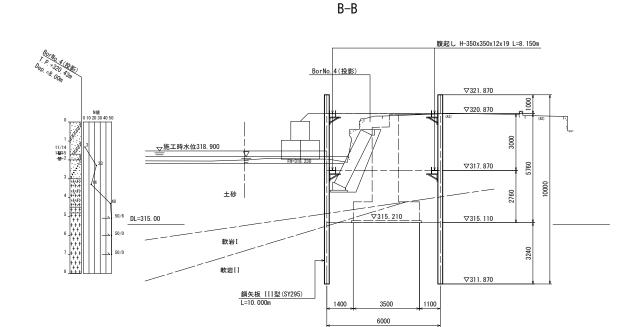
∇311.870



A2橋台 土留工詳細図

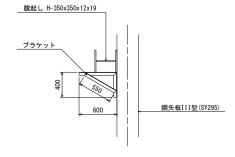
- 注1) 特記無き部材は全てSS400とする。 注2) 鋼矢板打設は硬質クリア工法とする。 注3) 硬質クリア工法を想定しているため、つかみ代1.0m程度確保している。

S=1:100



種別					寸 :	法				材質	長さ	本数	単位質量	質量	備
鋼矢板					III型	!				SY295	10000	72	60.0	43200	313
腹起し	Н	-	350	Х	350	Х	12	х	19	SS400	8150	4	150.0	4890	加:
腹起し	Н	-	350	х	350	х	12	х	19	SS400	5050	4	150.0	3030	加
隅火打ち	Н	-	300	х	300	Х	10	х	15	SS400	2500	8	100.0	2000	加:
隅火打ち	Н	-	300	Х	300	Х	10	х	15	SS400	1000	8	100.0	800	加:
													合計	53920	kg
鋼矢板					III型					(SY295)		L=1	0. 000m	43200	kg
主部材	Н	_	350	х	350	х	12	х	19	(SS400)	(加工材)			7920	kg
	Н	-	300	х	300	х	10	х	15	(SS400)	(加工材)			2800	kg
小計														10720	kg
副部材(A)		主音	材	х	0. 22									2358	kg
副部材(B)		主音	材	х	0. 04									429	kg
小計														2787	kg
合計														13507	kg
運搬質量(13078	

ブラケット詳細図 5=1:30



A2橋台

1. 鋼材質量

施工延長 L= (8.400 + 6.000)× 2

= 28.800 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	Н	_	350	×	350	×	12	×	19	SS400	8150	4	150.0	4890	加工材
腹起し	Н	-	350	×	350	×	12	×	19	SS400	5050	4	150.0	3030	加工材
隅火打ち	Н	-	300	×	300	×	10	×	15	SS400	2500	8	100.0	2000	加工材
隅火打ち	Н	-	300	×	300	×	10	×	15	SS400	1000	8	100.0	800	加工材
													合計	53920	kg
鋼矢板					III型					(SY295)		L=1	0.000m	43200	kg
主部材	Н	-	350	×	350	×	12	×	19	(SS400)	(加工材)			7920	kg
	Н	-	300	×	300	×	10	×	15	(SS400)	(加工材)			2800	kg
小計														10720	kg
副部材(A)		主部		X	0.22									2358	
副部材(B)		主部	材	×	0.04									429	kg
小計														2787	kg
合計														13507	kg
	1-11														
運搬質量(主	部材+副]部材(A	4))											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 m/枚

(圧入総延長)

m/枚 L= 9.000 × 72 = 648.00 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 m/枚

(引抜き総延長)

m/枚

L= 9.000 × 72 = 648.00 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積	壁体質量0.81t/m ² 以上	m^2		73.6	73.6
コンクリートブロック	中詰材	割ぐり石(50~150mm)	m^3		19.5	19.5
(控え長 50cm)	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積	壁体質量1.15t/m ² 以上	m^2	28.3		28.3
コンクリートブロック	中詰材	割ぐり石(50~150mm)	m^3	10.3		10.3
(控え長 65cm)	裏込砕石	RC-40	m^3	15.3		15.3
	吸出防止材		m^2	28.3		28.3
甘び林っいたけ、し	1号ブロック基礎コンクリート		m	9.3		9.3
基礎コンクリート	2号ブロック基礎コンクリート		m		23.5	23.5
工	1号天端コンクリート		m	6.8		6.8
天端コンクリート	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
ガードレーハ	補強筋	SD295A,D13	kg	11.4		11.4
	1号	B=0.300,H=3.300	箇所	1		1
小口止工	2号	B=0.300,H=2.940	箇所	1		1
小口正工	3号	B=0.300,H=1.250	箇所		1	1
	4号	B=0.300,H=1.200	箇所		1	1
間切り	Ľ	B=0.300,H=3.250	箇所		2	2
すりつい	ナエ	コンクリートブロック積み	m^2	8.0		8.0
	表層	t=5cm,再生密粒度As(20)	m^2	30.4		30.4
舗装工	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
小 的工	2号水路工	P3-D400	m	2.0		2.0
区画	泉	実線,W=15cm,供用区間,黄色	m	4.8		4.8
盛土	<u> </u>		m^3	2.6		2.6
盛土法面	i整形		m^2	7.8		7.8
芝張	I.		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 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)番号 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 国補 DL=315.00

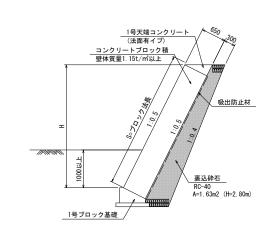
ЩП,

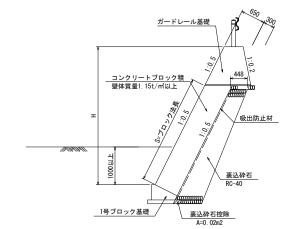
深見橋 右岸側付帯工詳細図(その1) s=1:100

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。

1号コンクリートブロック積み s=1:50

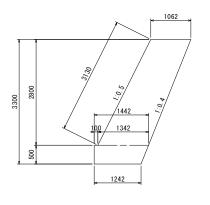
2号コンクリートブロック積み s=1:50

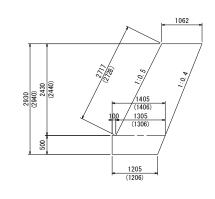




1号小口止工 s=1:50

<u>2号小口止工</u> _{S=1:50} 注)()内は、下流側を示す。





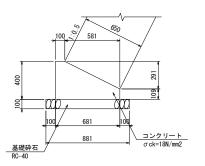
数量表			1箇所当り
名称	規格	算式	数量
コンクリート		{1/2x (1. 062+1. 342) x2. 800+1/2x (1. 442 +1. 242) x0. 500} x0. 300	1. 211 m3
型枠	小型構造物	{1/2x (1. 062+1. 342) x2. 800+1/2x (1. 442 +1. 242) x0. 500} x2+0. 500x0. 300	8. 223 m2
化粧型枠	小型構造物	3. 130x0. 300	0. 939 m2

1箇所当り 数量 数量表 算式 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 コンクリート 1. 061 m3 1/2x (1. 400+1. 200) x0. 300 x0. 300 1/2x (1. 062+1. 305) x2. 430+1/2x (1. 405 +1. 205) x0. 500+1/2x (1. 062+1. 306) x2. 440 7. 220 m2 型枠 小型構造物 0. 817 m2

1号天端コ<u>ンクリート s=1:20</u>

(法面有りタイプ)

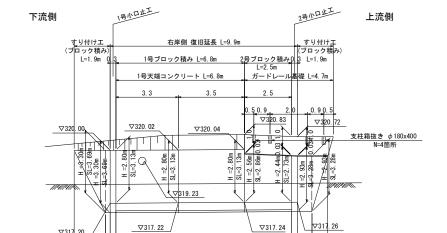
1号ブロック基<u>礎 s=1:20</u> (1:0.5, 控え650)



650 325 U-F 3 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0
·

双里衣		IUM 当り
名称	算式	数量
コンクリート	1/2x0. 650x0. 325x10. 00	1. 056 m3

数量表 10m								
名称	算式	数量						
コンクリート	(0. 681x0. 400-1/2x0. 581x0. 291) x10. 000	1.879 m3						
型枠	(0. 400+0. 109) x10. 000	5. 090 m2						
基礎砕石	0. 881x10. 000	8. 810 m2						



右岸側展開図 s=1:100

下流側

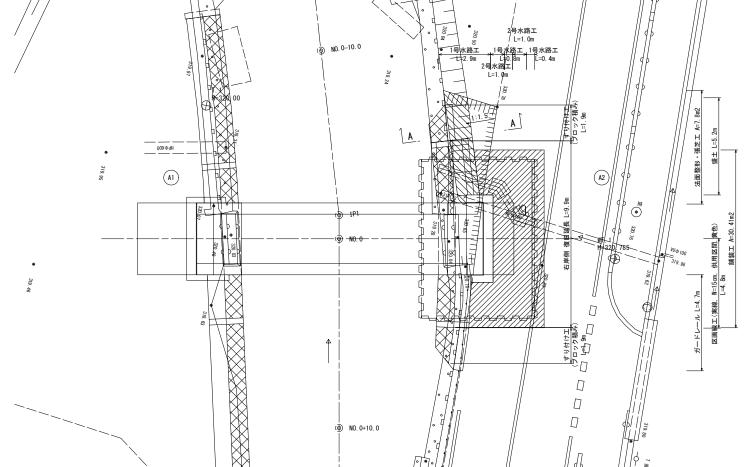
2号小口止工

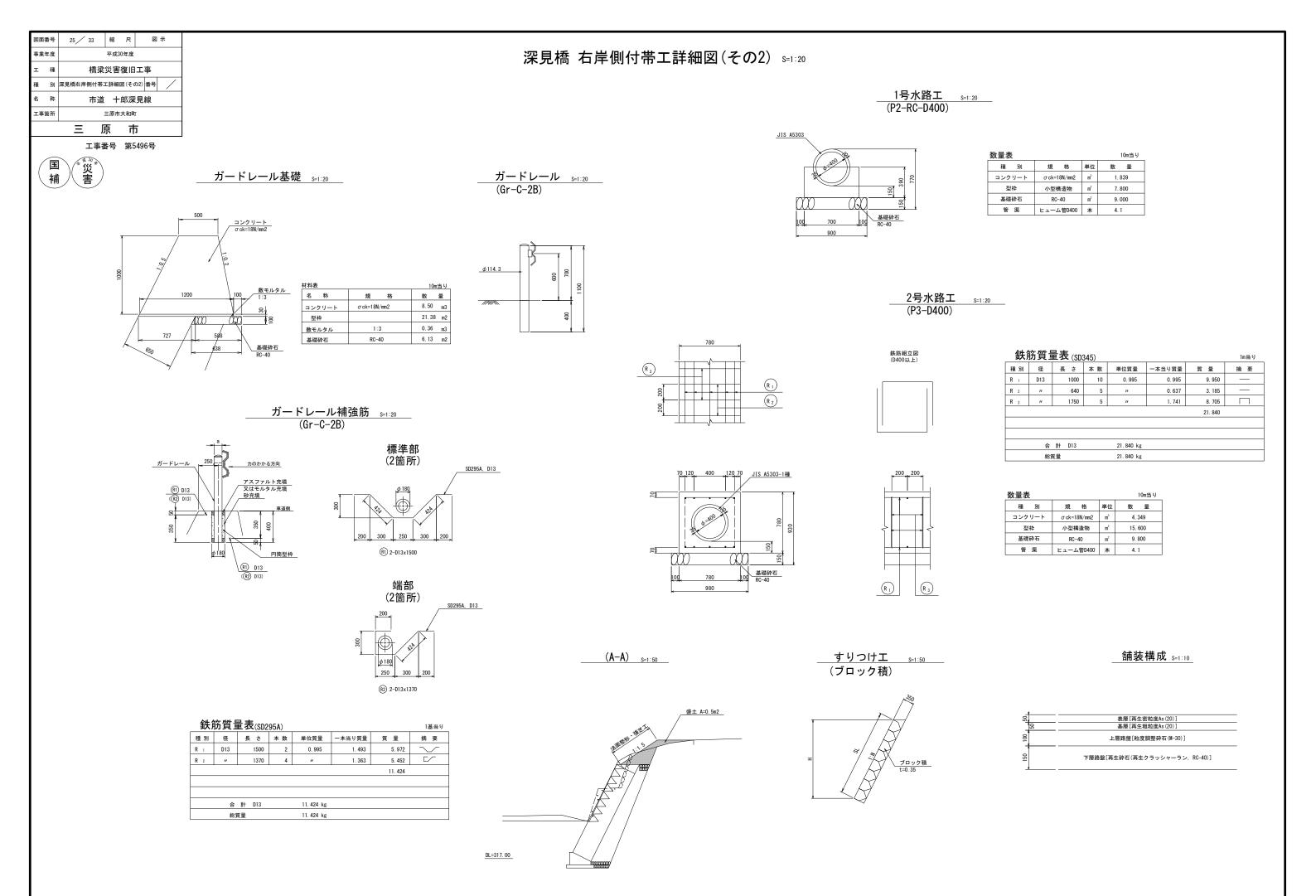
0.8 0.8

上流側

平面図 S=1:100

1号ブロック基礎 L=9.3m





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	リック積	(控え)	長65cm,壁	性体質量	$1.15 \mathrm{t/m}^2$	以上)								
1号	A1=	3.300	×	3.130									=	10.33	m^2
"	A2=	3.500	×	3.130									=	10.96	m^2
	A3=	2.500	×	1/2	× (2.860	+	2.730)				=	6.99	m^2
												ΣΑ	=	28.28	m^2
b)中詰材	才	(割ぐり石	(50~1	50mm))											
		m^2		$\mathrm{m}^3/\mathrm{m}^2$											
	V=	28.28	×	0.363									=	10.27	m^3
		ブロック積みよ	:9												
c) 裏込砕	2石	(RC-40)													
				m^2											
1号	V1=	3.300	×	$\frac{1.63}{\text{m}^2}$									=	5.38	m^3
IJ	V2=	3.500	×	m 1.63									=	5.71	m^3
0.11	1.70	0.500		1 /0	V F	1 /0	V (0.440		0.744) > (0.500			
2万	V3=	2.500 - 0.100	× {	1/2 0.400	× [1/2 0.100		0.448 $1/2$	+ × (0.744 0.448)×(+	2.560 0.732)			
												m^2			0
			× (2.440	_	0.100	+	0.400	+	0.100)] –	0.02 }	=	4.25	m^3
												ΣV	=	15.34	m ³
d) 吸出防	5止材														
															0
	A=	a) コンクリ	ートブロ	コック積 Σ	(Aより								=	28.28	m^2
2. 基礎コンクリ	ート	(1号ブロック)	基礎コン	ノクリート)										
	L=	9.300											=	9.30	m
3. 天端コンクリ	レート	(1号天端コン	/クリート	`)											
		0.000												6.00	
	L=	6.800											=	6.80	m
4 18 189	, 11 744														
4. ガードレーノ	レ基礎														
	L=	4.700											=	4.70	m
5. ガードレーノ	レ	(Gr-C-2B)													
	L=	4.700											=	4.70	m
	L-	4.100												1.10	111
6. 支柱箱抜き		(φ 180)													
0. 又江州1次さ		(ψ100)													
	L=	0.400	×	4									=	1.60	m

```
7. ガードレール補強筋 (SD295A, D13)
       W=
               11.424
                                                                     = 11.4 kg
              鉄筋材料表より
8. 小口止工
  a)1号 (B=0.300,H=3.300)
       N= 1 箇所
  b)2号 (B=0.300,H=2.940)
       N= 1 箇所
9. すりつけ工 (コンクリートブロック積み)
       A1=
A2=
                1/2 	imes 1.600 	imes 3.690 + 0.300 	imes 3.690
                                                                          4.06
                                                                               m^2
               0.800 \times 3.280 + 1/2 \times 0.800
                                                 \times 3.280
                                                                          3.94
                                                                               m^2
                                                               Σ A =
                                                                          8.00
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,粒度調整砕石(M-30))
       A = 30.41 \text{ m}^2
  d) 下層路盤 (t=15cm,再生砕石(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 m
  b)2号水路工 (P3-D400)
       L= 1.000 + 1.000
                                                                          2.00 m
```

4.80 m

12. 区画線工 (実線,W=15cm,供用区間,黄色)

L= 4.800

13. 盛土

V= 0.5×5.200 = 2.60 m^3

14. 盛土法面整形

 $A = 7.80 = 7.80 m^2$

15. 張芝工

A = 7.80 = 7.80



工事番号 第5496号

▽317.30

DL=315. 00

国補

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。

下流側

▽317. 16

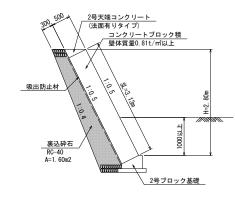
2号天端コンクリート =7.8m

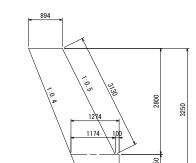
2号ブロック基礎 L=7.8m

▽317.19 /

県施工

コンクリートブロック積み s=1:50





間切工 S=1:50

数量表			1箇所当り
名称	規格	算式	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	{1/2x (0. 894+1. 174) x2. 800+1/2x (1. 274 +1. 094) x0. 450} x0. 300	1. 028 m3
型枠	小型構造物	{1/2x (0. 894+1. 174) x2. 800+1/2x (1. 274 +1. 094) x0. 450} x2+0. 450x0. 300	6. 991 m2
化粧型枠	小型構造物	3. 130x0. 300	0. 939 m2

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。

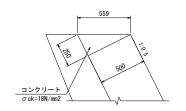
3号小口止工 s=1:50 注) 小口止工は上部工施工後の施工とする。

		1400
		1565
1250	700	1.20
=	250	
目地材	(t=10mm)	1400

数量表			1箇所当
名称	規格	算式	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	1/2x (1. 200+0. 500) x1. 400x0. 300	0. 357 m3
型枠	小型構造物	1/2x (1. 200+0. 500) x1. 400+1. 200x0. 300	1. 550 m2
化粧型枠	小型構造物	1. 565x0. 300	0. 470 m2
日地材	t=10mm	1/2x(1 200+0 500)x1 400	1 190 m2

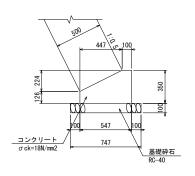
数量表			1箇所当り
名称	規格	算式	数量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	1/2x (1. 250+0. 550) x1. 400x0. 300	0. 378 m3
型枠	小型構造物	1/2x (1. 250+0. 550) x1. 400+1. 250x0. 300	1. 635 m2
化粧型枠	小型構造物	1. 565x0. 300	0. 470 m2
目地材	t=10mm	1/2x (1. 250+0. 550) x1. 400	1. 260 m2

2号天端コンクリート s=1:20 (法面有りタイプ)

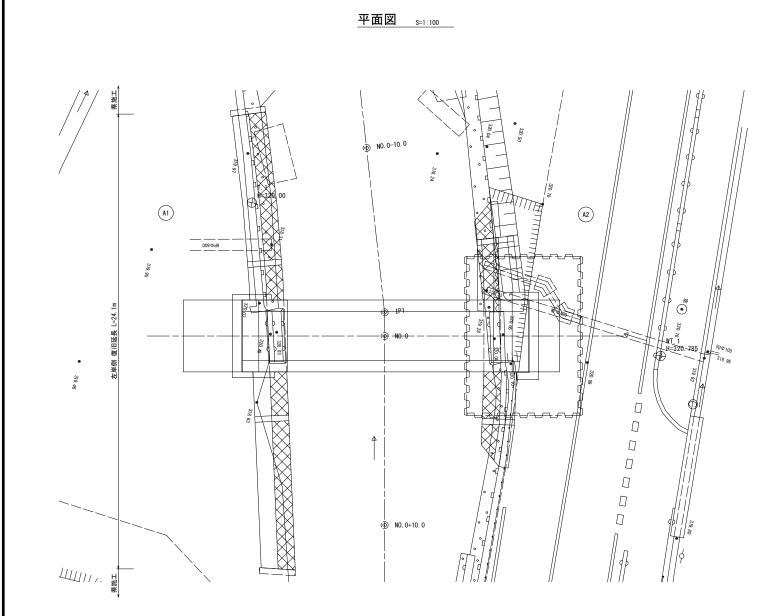


名称 算式 数量 コンクリート 1/2x0.500x0.250x10.000 0.625 m3	数量表		10m当り
コンクリート 1/2x0, 500x0, 250x10, 000 0, 625 m3	名称	算式	数量
	コンクリート	1/2x0. 500x0. 250x10. 000	0. 625 m3

2号ブロック基礎 s=1:20 (1:0.5, 控え500)



数量表		10m当り
名称	算式	数量
コンクリート	(0. 350x0. 547-1/2x0. 224x0. 447) x10. 000	1. 414 m3
型枠	(0. 350+0. 126) x10. 000	4. 760 m2
基礎砕石	0. 747x10. 000	7. 470 m2



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。

3号小口止工

2号天端コンクリート =7.8m

2号ブロック基礎 L=7.8m

∇320. 10

左岸側 復旧延長 L=24.1

▽320. 75 ▽320. 72

2号ブロック基礎 L=7.9m

▼317. 21

2号天端コンクリート L=7.9r

左岸側 (A1橋台)

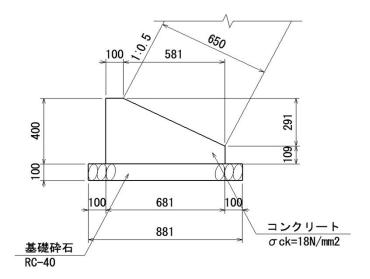
1. コンクリートブロック

N= 2 箇所

a) コンクリート	ブロック積	(控え	長50cm,壁(本質量	0.81t/m ² 以上)					
A1=	7.800	×	3.130					=	24.41	m^2
A2=		×	3.130					=	22.22	m^2
A3=		×	3.130					=	2.50	m^2
A4=		×	3.130					=	9.08	m^2
A5=		×	3.130					=	15.34	m^2
							ΣΑ	=	73.55	m^2
b)中詰材	(割ぐり石	ī(50~1								
	m^2		$\mathrm{m}^3/\mathrm{m}^2$							
V=	73.55		0.265					=	19.49	m^3
	ブロック積み。	より								
c) 裏込砕石	(RC-40)		2							
7.71	7 000		m ²						10.40	3
V1=	7.800	×	$\frac{1.60}{\text{m}^2}$					=	12.48	m^3
V2=	7.100	×	m 1.60					=	11.36	m^3
V 2	7.100		m^2						11.50	111
V3=	0.800	×	1.60					=	1.28	m^3
			m^2							
V4=	2.900	×	1.60					=	4.64	m^3
			m^2							
V5=	4.900	×	1.60					=	7.84	m^3
							ΣV	=	37.60	m^3
									01.00	111
d)吸出防止材	t									
A=	a) コンクリ	リートブロ	<i>ユック</i> 積 Σ <i>A</i>	A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)							
			= 000							
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	ノカリート	.)							
3. 八 ^川 ロングケート		/ / y 1	•)							
L=	7.800	+	7.900	+	7.800			=	23.50	m
_									20,00	
4. 小口止工										
4. 小口止工										
	(B=0.300,H=1.2	250)								
	(B=0.300,H=1.2									
		250) 箇所								
a)3号 N=	1	箇所								
a)3号 N=		箇所								
a)3号 N= b)4号	1 (B=0.300,H=1.2	箇所 200)								
a)3号 N=	1 (B=0.300,H=1.2	箇所								

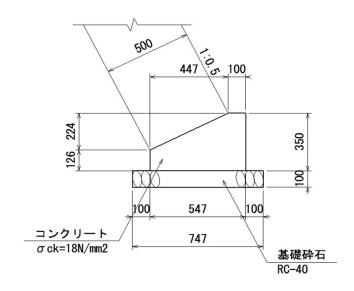
<u>1号ブロック基礎</u> 10m当り

(1:0.5,控え650)



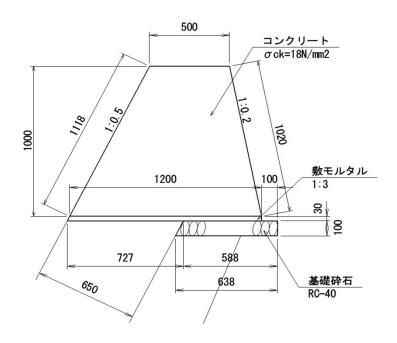
	1		1	
細別	規格	計算式	単位	数量
		(0.681 × 0.400		
コンクリート	σ ck=18N/mm2	- 1/2 × 0.581 × 0.291) × 10.00	m3	1.879
型枠	小型	(0.400 + 0.109) × 10.00	m2	5. 090
± 117	7.1.工	(3.100) (.100) / 10.00	III2	0.000
基礎材	RC-40, t=10cm	0.881 × 10.00	m2	8. 810

<u>2号ブロック基礎</u> 10m当り



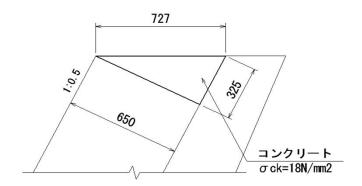
細別	規格	計 算 式	単位	数量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	$(0.350 \times 0.547$ $-1/2 \times 0.224 \times 0.447) \times 10.00$	m3	1. 414
型枠	小型	(0.350 + 0.126) × 10.00	m2	4.760
基礎材	RC-40, t=10cm	0.747 × 10.00	m2	7. 470

ガードレール<u>基礎</u> 10m当り



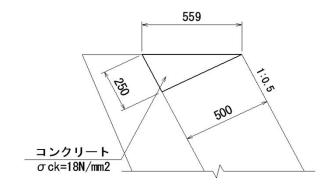
細別	規格	計 算 式	単位	数量
		$\{ 1/2 \times (0.500 + 1.200) \}$		
コンクリート	σ ck=18N/mm2	× 1.000 } × 10.00	m3	8. 500
型枠	小型	(1.118 + 1.020) × 10.00	m2	21.380
基礎砕石	RC-40.t=10cm	$1/2 \times (0.588 + 0.638) \times 10.00$	m2	6. 130
	,	, ,		
敷モルタル	1:3	$1/2 \times (1.200 + 1.215) \times 0.030 \times 10.00$	m3	0.362

(法面有りタイプ)



細別	規格	計算式	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	$1/2 \times 0.650 \times 0.325 \times 10.00$	m3	1.056

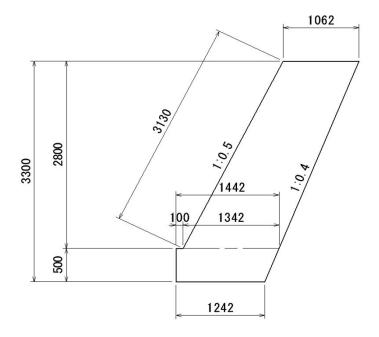
(法面有りタイプ)



細別	規格	計算式	単位	数量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	$1/2 \times 0.500 \times 0.250 \times 10.00$	m3	0. 625

<u>1号小口止工</u> 1箇所当り

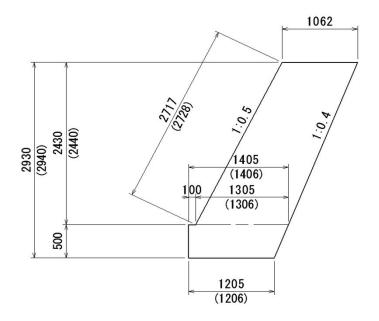
(B=0. 300, H=3. 300)



細 別 規 格 計 算 式	単位	* 6060 \ 4 1-
	1 1	1箇所当り
$\{ 1/2 \times (1.062 + 1.342) \times 2.800 + 1/2 \}$		
コンクリート σ ck=18N/mm2 \times (1.442 + 1.242) \times 0.500 } \times 0.30) m3	1. 211
$\{ 1/2 \times (1.062 + 1.342) \times 2.800 \}$		
+ 1/2 × (1.442 + 1.242)		
型枠) m2	8. 223
忆粧型枠 小型 3.130 × 0.300	m2	0. 939
	-	

<u>2号小口止工</u> 1箇所当り

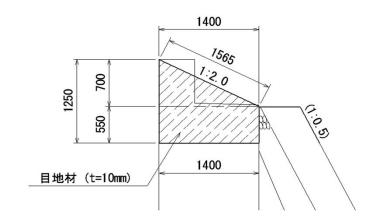
(B=0. 300, H=2. 940)



細別	規格	計 算 式	単位	1箇所当り
		$1/2 \times \{$ $1/2 \times ($ $1.062 + 1.305) \times 2.430$		
		+ $1/2 \times (1.405 + 1.205) \times 0.500$		
		+ 1/2 × (1.062 + 1.306) × 2.440		
コンクリート	σ ck=18N/mm2	+ $1/2 \times ($ 1.406 + 1.206) \times 0.500 } \times 0.300	m3	1.061
		$1/2 \times (1.062 + 1.305) \times 2.430 + 1/2$		
		\times (1.405 + 1.205) \times 0.500 + 1/2		
		\times (1.062 + 1.306) \times 2.440 + 1/2		
型枠	小型	\times (1.406 + 1.206) \times 0.500 + 0.500 \times 0.300	m2	7. 220
化粧型枠	小型	$1/2 \times (2.717 + 2.728) \times 0.300$	m2	0.817

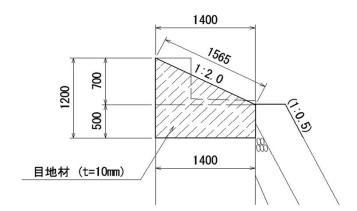
<u>3号小口止工</u> 1箇所当り

(B=0. 300, H=1. 250)



	1		_	
細別	規格	計算式	単位	1箇所当り
コンクリート	σ ck=18N/mm2	$1/2 \times (1.250 + 0.550) \times 1.400 \times 0.300$	m3	0.378
		$1/2 \times (1.250 + 0.550) \times 1.400$		
型枠	小型	+ 1.250 × 0.30) m2	1.635
化粧型枠	小型	1.565 × 0.300	m2	0. 470
目地材	t=10mm	$1/2 \times (1.250 + 0.550) \times 1.400$	m2	1. 260

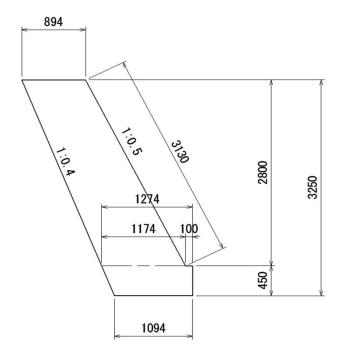
(B=0. 300, H=1. 200)



細別	規格	計算式	単位	1箇所当り
コンクリート	σck=18N/mm2	$1/2 \times ($ 1. 200 + 0. 500) \times 1. 400 \times 0. 300	m3	0. 357
型枠	小型	$1/2 \times ($ $1.200 + 0.500) \times 1.400 + 1.200 \times 0.30$) m2	1. 550
化粧型枠	小型	1.565×0.300	m2	0.470
目地材	t=10mm	$1/2 \times (1.200 + 0.500) \times 1.400$	m2	1. 190

<u>間切工</u> 1箇所当り

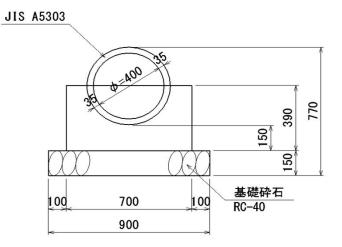
(B=0. 300, H=3. 25)



細別	規格	計算式	単位	1箇所当り
		$\{ 1/2 \times (0.894 + 1.174) \times 2.800 + 1/2 \}$		
コンクリート	σ ck=18N/mm2	\times (1.274 + 1.094) \times 0.450} \times 0.300	m3	1. 028
		$\{ 1/2 \times (0.894 + 1.174) \times 2.800 \}$		
		+ 1/2 × (1.274 + 1.094)		
型枠	小型	\times 0.450 \rangle \times 2 + 0.450 \times 0.300	m2	6. 991
化粧型枠	小型	3.130×0.300	m2	0. 939
	<u>,, </u>	- 100 /	m2	0.000

<u>1号水路工</u> 10m当り

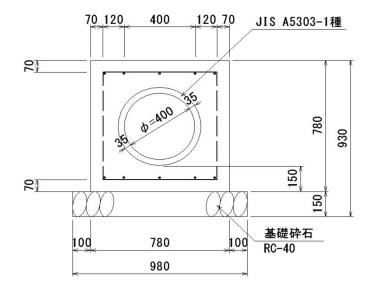
(P2-RC-D400)



細別	規格	計算式	単位	数量
コンクリート	σ ck=18N/mm2	広島県制定土木構造物標準設計図集より	m3	1.839
型枠	小型	広島県制定土木構造物標準設計図集より	m2	7. 800
基礎材	RC-40, t=15cm	広島県制定土木構造物標準設計図集より	m2	9. 000
管渠	ヒューム管D400	広島県制定土木構造物標準設計図集より	本	4. 10
			·	

<u>2号水路工</u> 10m当り

(P3-D400)

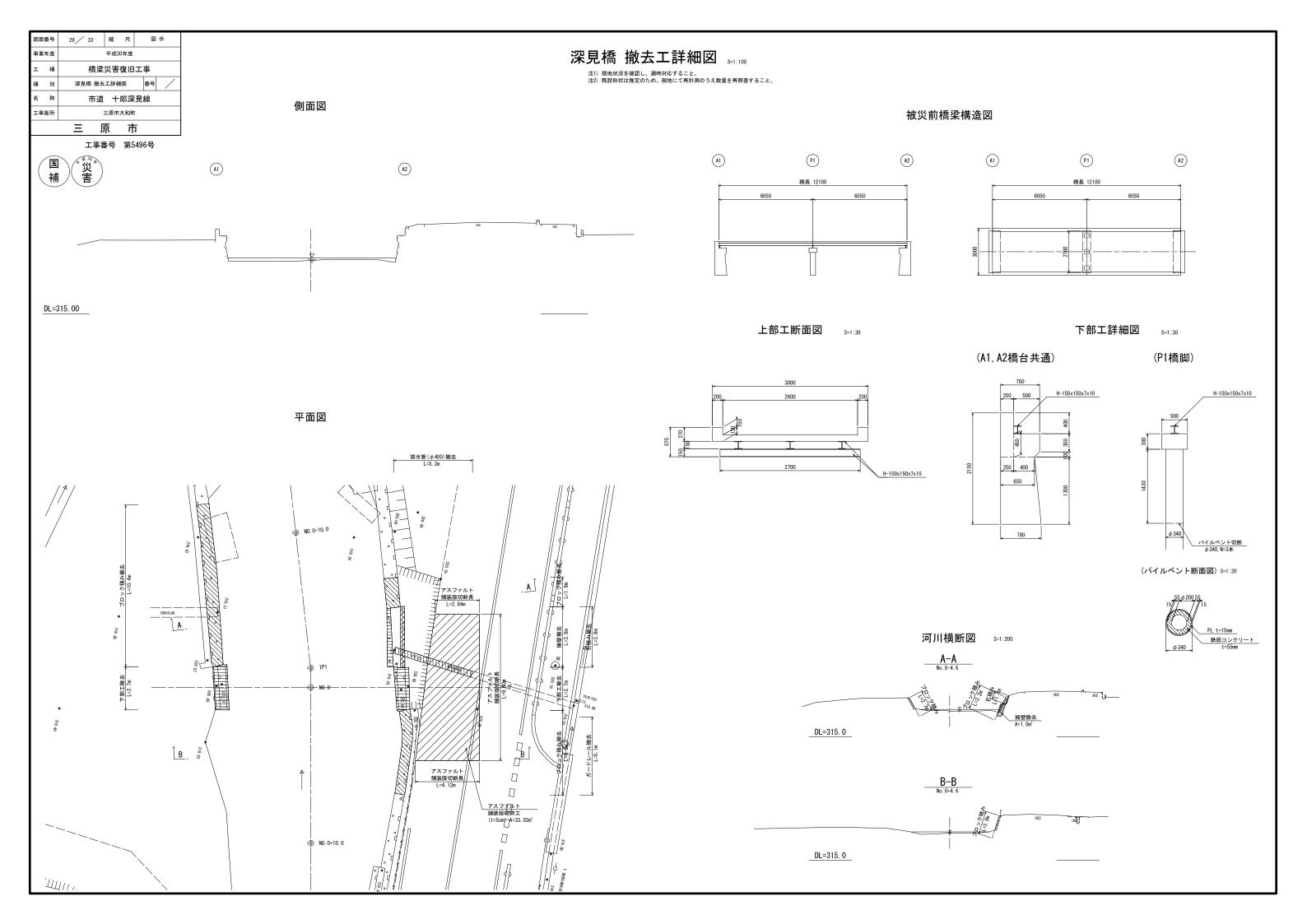


細別	規格	計 算 式	単位	数量
コンクリート	σck=18N/mm2	広島県制定土木構造物標準設計図集より	m3	4. 349
型枠	小型	広島県制定土木構造物標準設計図集より	m2	15. 600
基礎材	RC-40, t=15cm	広島県制定土木構造物標準設計図集より	m2	9.800
管渠	ヒューム管D400	広島県制定土木構造物標準設計図集より	本	4. 10
鉄筋	SD345, D13	広島県制定土木構造物標準設計図集より	kg	21. 840

深見橋 撤去工 数量計算書

撤去工 数量総括表

種	別	規格	长 図	単位	数量
舗装版切断	アスファルト舗装版	t=15cm以下		ш	16.4
给妆版班办工	アフファルト舗准断	+-10 and 1/1 元		m^2	33.0
m		(-100mg/ l		m ₃	1.7
17、71111111111111111111111111111111111	二、//11/二/#洪伽阳庙1	無筋構造物		m ₃	28.9
#	再足初3次の	鉄筋構造物		m ₃	5.7
		17、711 (外校: 年校)		m ₃	34.6
5.01年	共见7晋·拉 仍	コンソン・「大学別・無別)		t	82.0
JIXXI	H J J	全部为土地石和土		m ₃	1.7
		nth 2天/以八以7十		t	3.9
パイルゲ	パイルベント切断	ф 340		箇所	3
スクラッ	スクラップ質量			kg	1897
石積み	石積み撤去			m^2	4.2
排水管	排水管撤去	φ 400		m	5.2
ガードレ	ガードレール撤去			m	5.1



撤去工

1. 舗装版切断	(t=15cm以下)
1 · piii 4x/l/X 5/19/1	(t 100m2/ /

a) アスファルト舗装版

右岸側 L=	2.840	+	9.400	+	4.120	=	16.36	m
--------	-------	---	-------	---	-------	---	-------	---

2. 舗装版破砕工 (t=10cm以下)

a) アスファルト舗装版

A=	33.02 右岸側	m ²							
V=	m^2 33.02	×	0.050				=	1.65	m^3

3. コンクリート構造物取壊し

③パイルベント

a)	無筋構造物	I

a) 無筋棒													
1	下部工												
橋台	A1=	0.250	\times	0.400							=	0.10	m^2
"	A2=	0.750	\times	0.350							=	0.26	m^2
"	A3=	1/2	× (0.750	+	0.650)	\times	0.100			=	0.07	m^2
"	A4=	1/2	× (0.650	+	0.780)	\times	1.300			=	0.93	m^2
									_				
										ΣΑ	=	1.36	m ²
		m^2											
橋台	V=	1.36	\times	2.700	\times	2					=	7.34	m^3
2 \$	雍壁			m^2									
右岸側	V=	3.800	\times	1.00							=	3.80	m^3
	ブロック積み		em)										
左岸側		10.400	×	2.700							=	28.08	m^2
右岸側		1.900	×	3.200							=	6.08	m^2
"	A3=	5.500	×	3.000							=	16.50	m^2
									_				
									_	ΣΑ	=	50.66	m ²
		m^2							-	ΣΑ	=		
	V=	m^2 50.66	×	0.350					_	ΣΑ	=	50.66 17.73	m^2 m^3
All feets			×	0.350					_	ΣΑ			
b) 鉄筋楠	構造物		×	0.350					-	ΣΑ			
	構造物 :部工	50.66							-	ΣΑ	=	17.73	m^3
	構造物 ∴部工 A1=	50.66 0.200	×	0.150	×	2			-	ΣΑ	=	17.73 0.06	m^3 m^2
	構造物 :部工	50.66			×	2			-	ΣΑ	=	17.73	m^3
	構造物 ∴部工 A1=	50.66 0.200	×	0.150	×	2			-		= = =	0.06 0.36	m^3 m^2 m^2
	構造物 ∴部工 A1=	50.66 0.200 3.000	×	0.150	×	2			-	ΣΑ	=	17.73 0.06	m^3 m^2
	構造物 -部工 A1= A2=	50.66 0.200 3.000	× ×	0.150 0.120	×	2			-		= = =	0.06 0.36	m^3 m^2 m^2
	構造物 ∴部工 A1=	50.66 0.200 3.000	× ×	0.150	×	2			-		= = =	0.06 0.36	m^3 m^2 m^2
1	構造物 -部工 A1= A2= V=	50.66 0.200 3.000	× ×	0.150 0.120	×	2			-		= = =	0.06 0.36	m^3 m^2 m^2
1	構造物 :部工 A1= A2= V= 下部工	50.66 0.200 3.000	× ×	0.150 0.120 12.100		0.300			-		= = =	0.06 0.36	m^3 m^2 m^2

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

コンクリート構造物取壊し集計 (m³)

ノノ 「併足物	収扱し来司 (M)
	数量	
	7.34	
無筋構造物	3.80	
	ブロック積み	17.73
無筋構造	告物 合計	28.87
	上部工	5.08
鉄筋構造物	下部工	0.41
	パイルベント	0.19
鉄筋構造	告物 合計	5.68

4. 殼運搬

a) コンクリート(無筋・鉄筋)構造物とりこわし

V1=	3. コンクリー	ト構造物取壊し	無筋構造物	合計より				=	28.87	m^3
V2=	3. コンクリー	ト構造物取壊し	鉄筋構造物	合計より				=	5.68	m^3
						_				
							ΣV	=	34.55	m^3
	m^3	t/m^3	m^3	t/m	n ³					
W=	28.87	A 2.00	+ 5.68	× 2.				=	82.0	t
		無筋構造物		鉄筋構	造物					

b) 舗装版破砕

V= 2.舗装版破砕工 a) アスファルト舗装版
$$\Sigma$$
 Vより = 1.65 m³ m³ t/m³ W= 1.65 × 2.35 = 3.9 t

5. パイルベント切断 (φ340)

N= 3 箇所

6. スクラップ質量

a) H-150 \times 150 \times 7 \times 10

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

b) パイルベント (φ300)

W=
$$\pi$$
 × 0.325 × 0.015 × 1.430 × $\frac{\text{kg/m}^3}{7850}$ × 3 = 515.8 kg

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

7. 石積み撤去

右岸側
$$A=$$
 3.800 $imes$ 1.100 $=$ 4.18 m^2

8. 排水管撤去 (φ 400)

L= 5.200 m

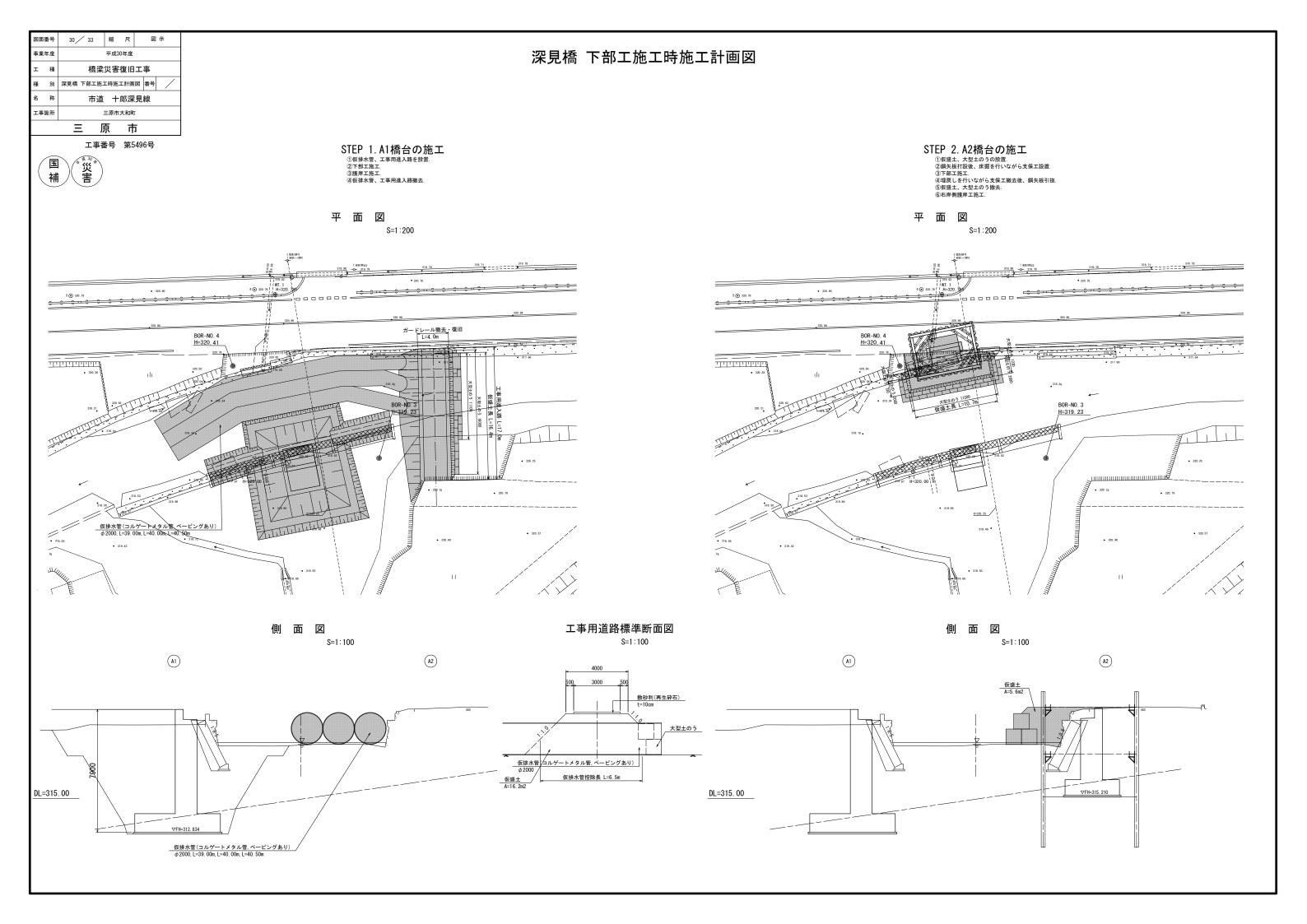
9. ガードレール撤去

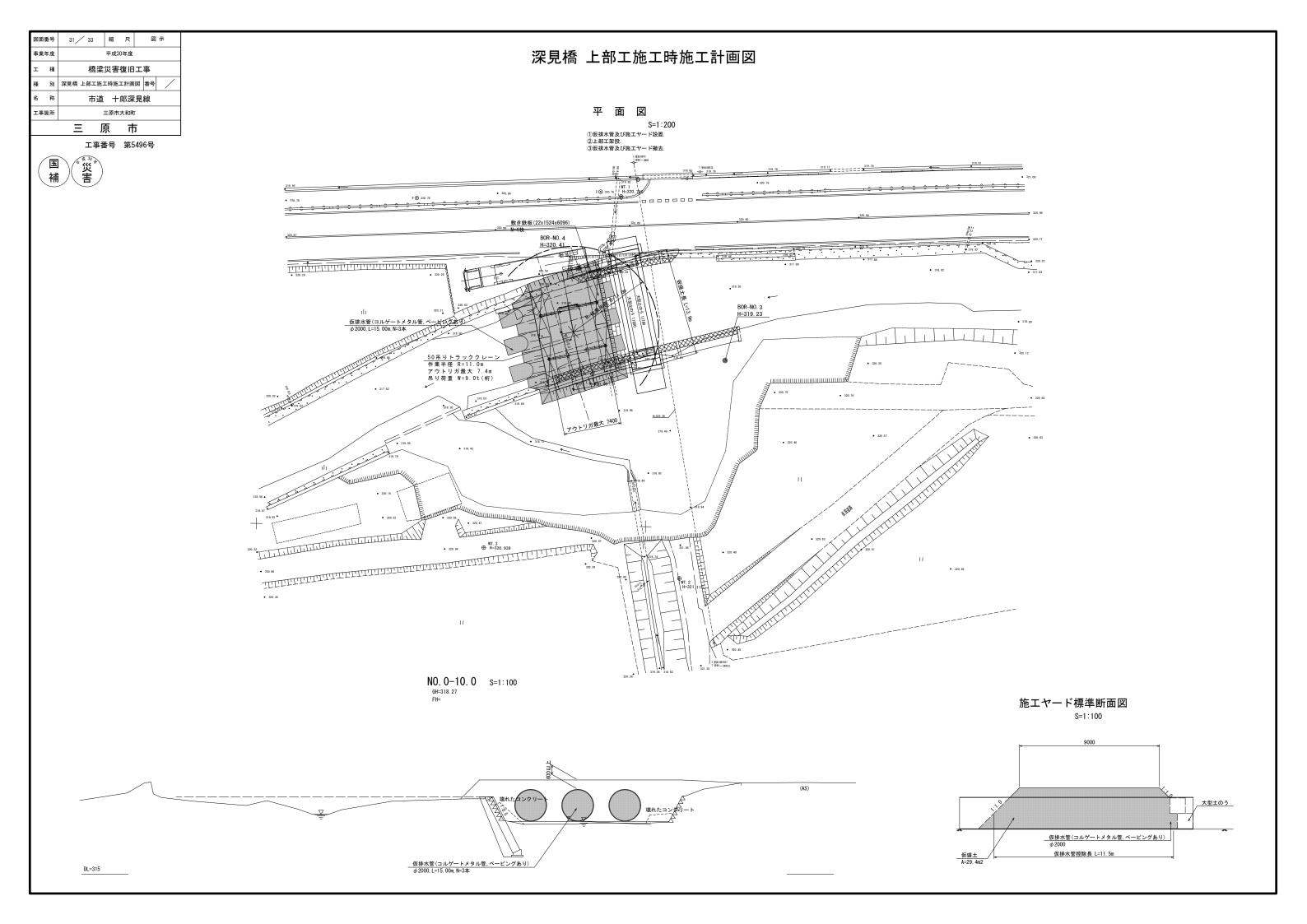
L= 5.100 m

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
但	力リ	况 恰	早1仏	STEP1.	STEP2.	上部上爬上时	百訂
	設置(新規)		m	119.5			119.5
仮排水管	設置(流用)	φ 2000 コルゲートメタル管	m			45.0	45.0
以沙八	仮置き	ペーピングあり	m	45.0			45.0
	撤去		m	74.5		45.0	119.5
	設置(新規)		m^3	204.4		95.9	300.3
仮盛土	設置(流用)		m^3		59.9	204.4	264.3
収益工	仮置き		m^3	204.4	59.9		264.3
	撤去		m^3			300.3	300.3
	製作		袋	16	32		48
	中詰め土		m^3	16.0	32.0		48.0
大型土のう	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	再生砕石,t=10cm	m^2	51.0			51.0
万久11少个月	撤去	拉工种相,t-10cm	m^2	51.0			51.0
ガードレール	撤去		m	4.0			4.0
, FD-70	復旧		m	4.0			4.0
敷き	华	22×1524×6096	枚			4	4
放き	5/\1/X	設置面積	m^2			37.2	37.2





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,ペーヒ	:°ングあり)								
a) 設置(新規)										
L=	39.000 +	40.000 +	40.500						=	119.50	m
b)仮置き	※上部工施工時転	用									
L=	15.000 ×	3							=	45.00	m
c)撤去											
L=	119.500 -	45.000							=	74.50	m
2. 仮盛土											
a)設置(新規											
V=	$^{\mathrm{m}^2}$ 16.20 $ imes$	16.400 -	$\pi/4$	×	2.000 2	×	6.500	× 3	=	204.4	m^3
b)仮置き	※STEP2.以降へ流	用									
V=	2. 仮盛土 a) 設情	置 Vより							=	204.4	m^3
3. 大型土のう	(11.100	10.000	0.000		0		2	/ 10	0.0	1.0	112
N=	(11.100 +	16.000 -	2.000	×	3	×	2)	/ 1.0	00 =	16	袋
a)製作											
N=	16 袋										
b) 中詰め土	m^3										
V=	1.00 ×	16							=	16.00	m^3
c)据付											
N=	16 袋										
d)仮置き	※STEP2.へ流用										
N=	16 袋										
4. 敷砂利	(再生砕石,t=10	cm)									
a)設置											
A=	3.000 ×	17.000							=	51.00	m^2
b)撤去											
A=	4. 敷砂利 a)設置	置 Aより							=	51.00	m

5. ガードレール撤去

a)撤去

L= 4.000 m

b)復旧

L= 5. ガードレール a)撤去 Lより = 4.00 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=
$$\frac{m^2}{5.60}$$
 × 10.700 = 59.9 m^3

b)仮置き ※上部工へ流用

2. 大型土のう

a)製作

b)中詰め土

$$\mathrm{m}^3$$

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

c)据付 ※STEP1.から転用

d)仮置き ※上部工へ流用

d)撤去

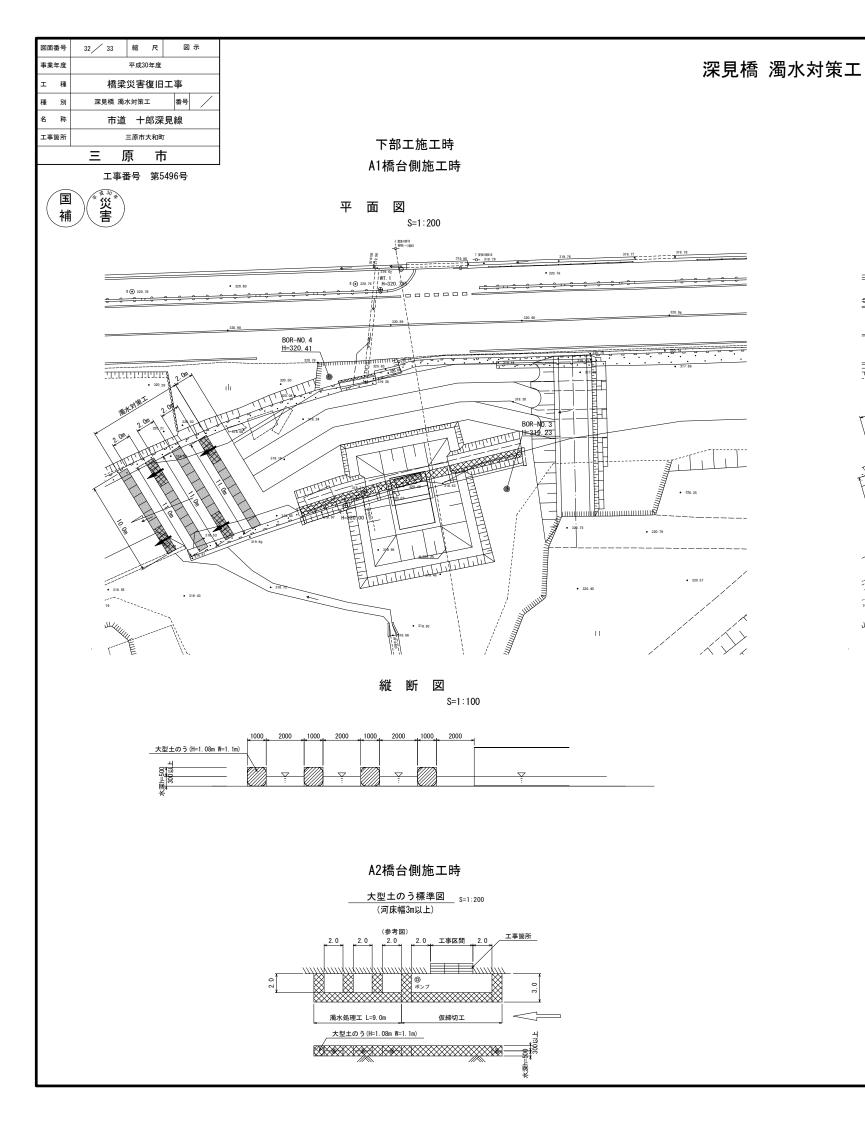
上部工施工時

1. 仮排水管	(φ2000,コルク	ゲートメタル管,ペーピン	ングあり) ※	《STEP1.から転用					
a) 設置(流	用)								
L=	15.000	< 3					=	45.00	m
a)撤去									
L=	1.仮排水管 a)	設置(流用) Lより					=	45.00	m
2. 仮盛土									
a) 設置(新	規)								
V1=	m^2	× 13.900 -	- /4 ×	$2.000^{-2} \times 11.50$	0 ×	3	=	300.3	m^3
			π/4 ^	2.000 \(\) 11.50	0 ^	J			
V2=	(-) STEP1. 2.仮豆	圣土 b)仮置き より			-		=	-204.4	m ³
						ΣV	=	95.9	m^3
b) 設置(流	用)								
V=	STEP1. 2.仮星	볼土 b)仮置きより					=	204.4	m^3
c)撤去									
V=	2. 仮盛土 a) 部	设置(新規) V1より					=	300.3	m^3
3. 大型土のう									
	(11.000	11 500	0.000	0	\	1 000			(1) 2-
N=	(11.000 +		2.000 ×	3×2) /	1.000	=	11	袋
a)据付	※STEP2.から転用								
N=	11 \$	Ę							
b)撤去									
N=	11 \$	XX							
4. 敷き鉄板	(22×1524×6	.096)							
N=		女							
A=	1.524	× 6.096 ×	4				=	37.16	m ²

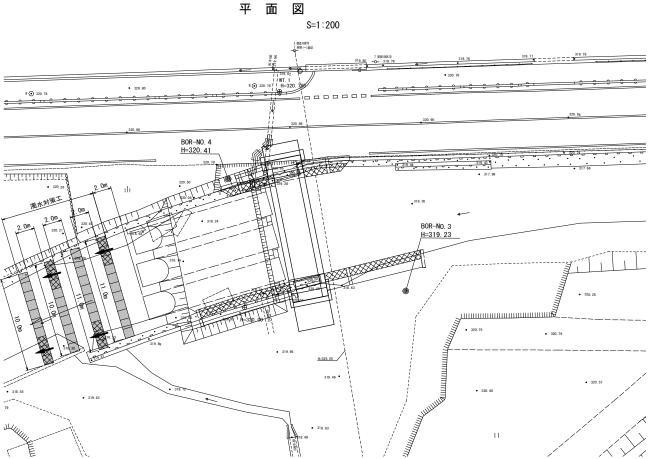
深見橋 濁水対策工 数量計算書

濁水対策工 数量総括表

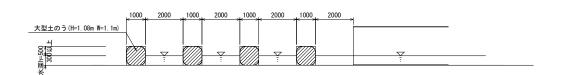
種	別	規格	単位	下部工	施工時	上部工施工時	合計
7里	מת	焼 竹	平位	A1橋台側	A2橋台側	工印工加工中	
	製作		袋	43	31	42	116
大型土のう	中詰め土		m^3	43.0	31.0	42.0	116.0
八至工の)	据付		袋	43	31	42	116
	撤去		袋	43	31	42	116
ポンプ据	付•撤去		箇所		1		1



上部工施工時



縦 断 図 S=1:100



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 袋 a)製作 袋 N= 43 43 袋 b)中詰め土 V= 1.00×43 = 43.00 m^3 c)据付 N= 43 袋 e)撤去 袋 N= = 43 袋 43

下部工施工時 A2橋台側施工時

1. 大型土のう

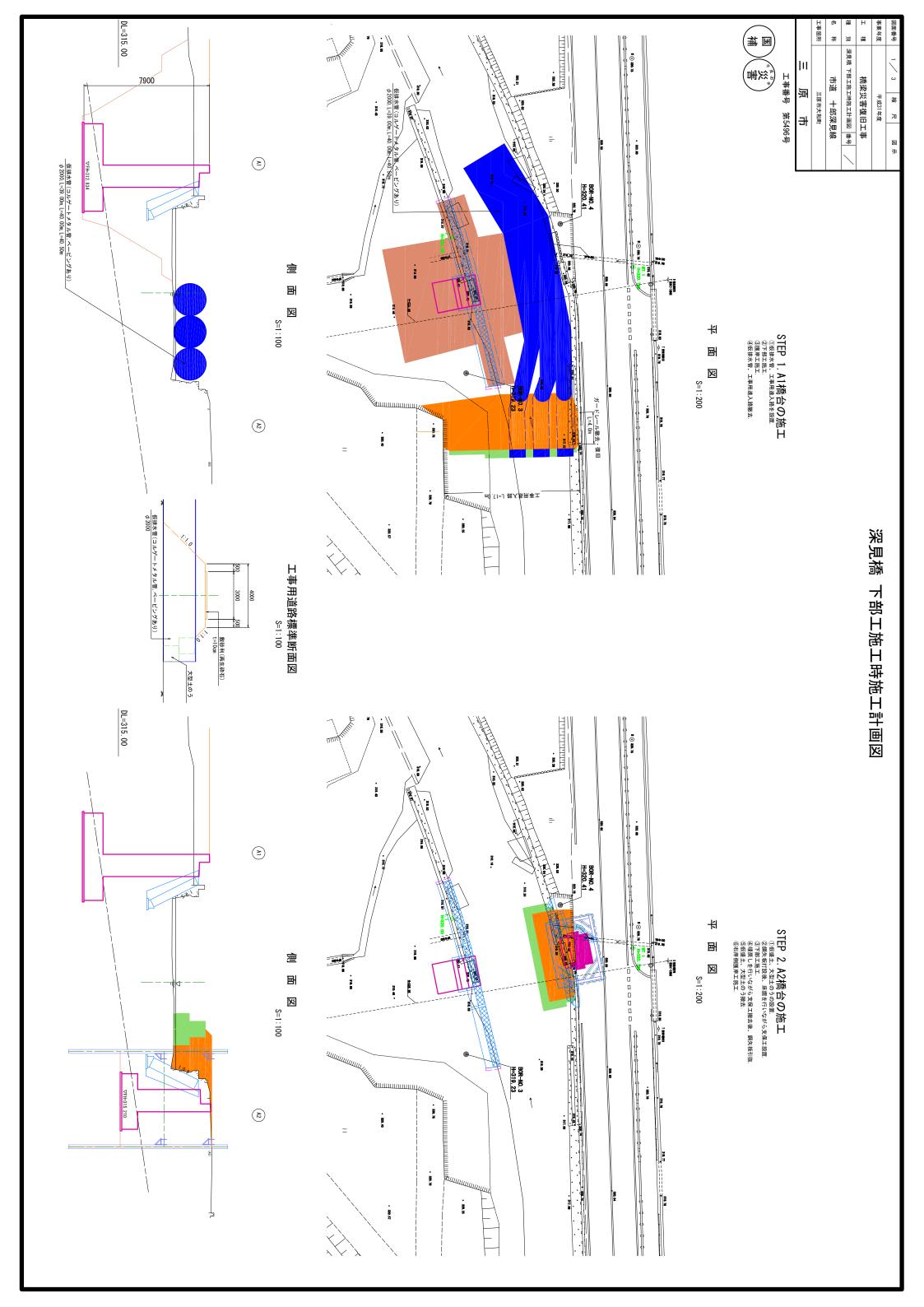
2. ポンプ据付・撤去

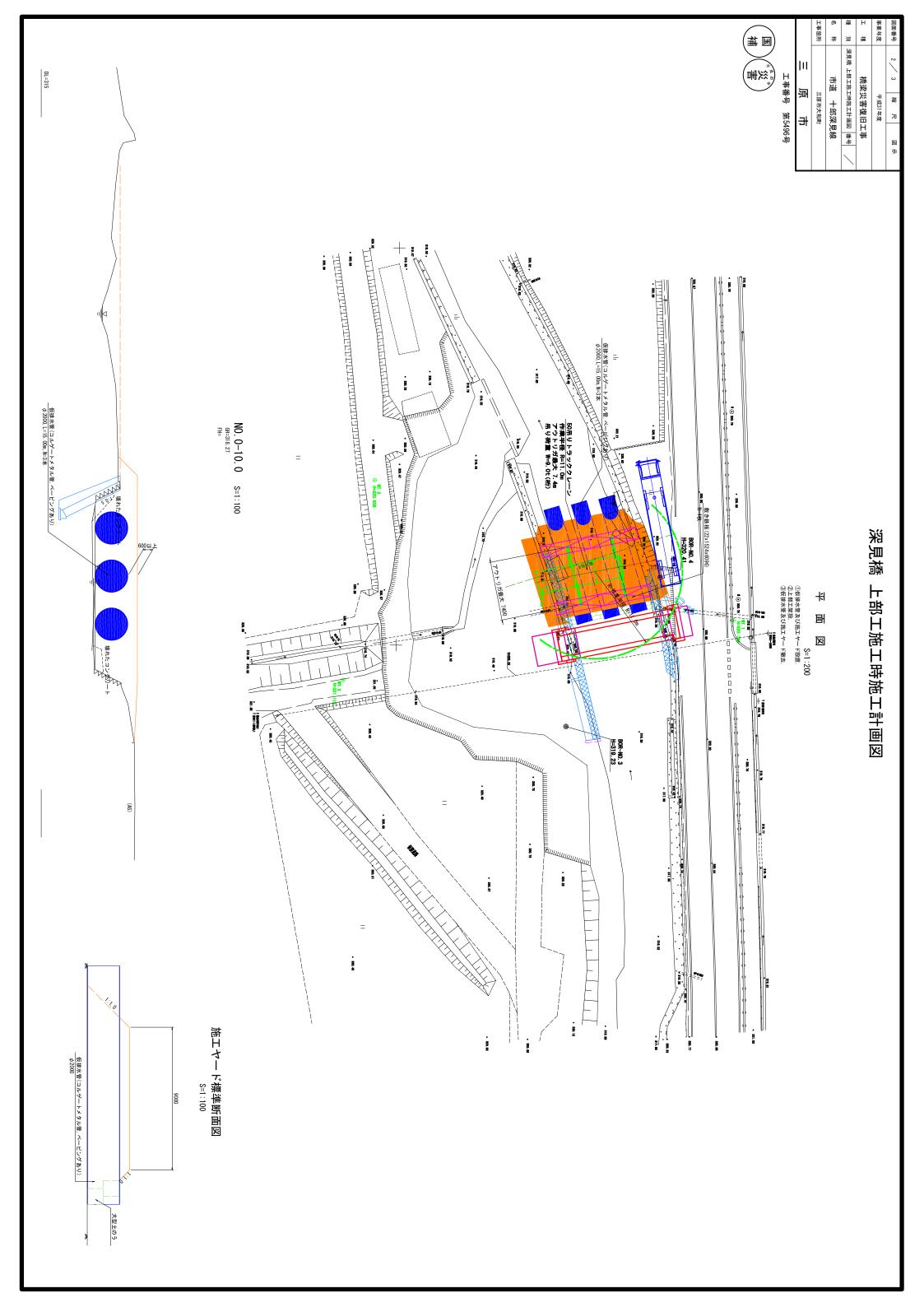
N= 1 箇所

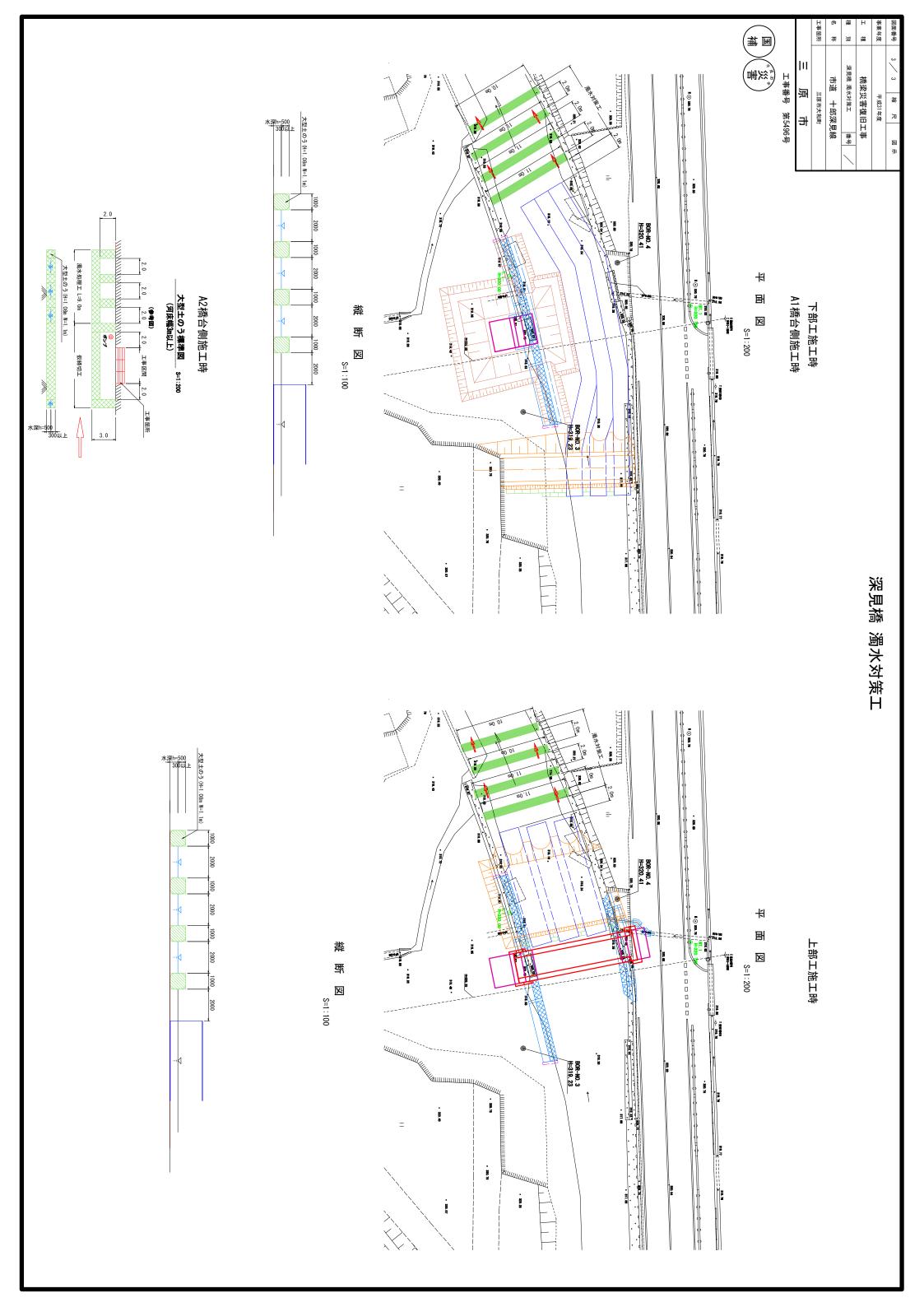
上部工施工時

1. 大型土のう

N= (10.000 + 10.000 + 11.000 + 11.000) / 1.000 = 42 袋 a)製作 袋 N= 42 = 42 袋 b)中詰め土 m^{3} V= 1.00×42 = 42.00 m^3 c)据付 N= 42 袋 e)撤去 袋 N= = 42 袋 42







図面番号	1 / 33	縮尺	Ø	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 化	位置図	番号	
名 称	市道	十郎深	見線	
工事箇所		三原市大和町	ī	
	= 1	5 #	=	

深見橋 位置図





