

設 計 書

路線名	井手2号線	施工位置	浪江町大字井手字下川原地内
工事名	菅原橋橋梁災害復旧工事（上部工）		

設計概要	<p>橋長 L = 46.3m</p> <p>幅員 W = 4.0m (5.2m)</p> <p>形式 2径間単純活荷重合成H形鋼桁橋</p>
------	--

仕様概要	<p><u>排出ガス対策型重機の使用を標準とし、使用しないときは、変更する。</u></p>
------	--

浪 江 町

事業費総括表

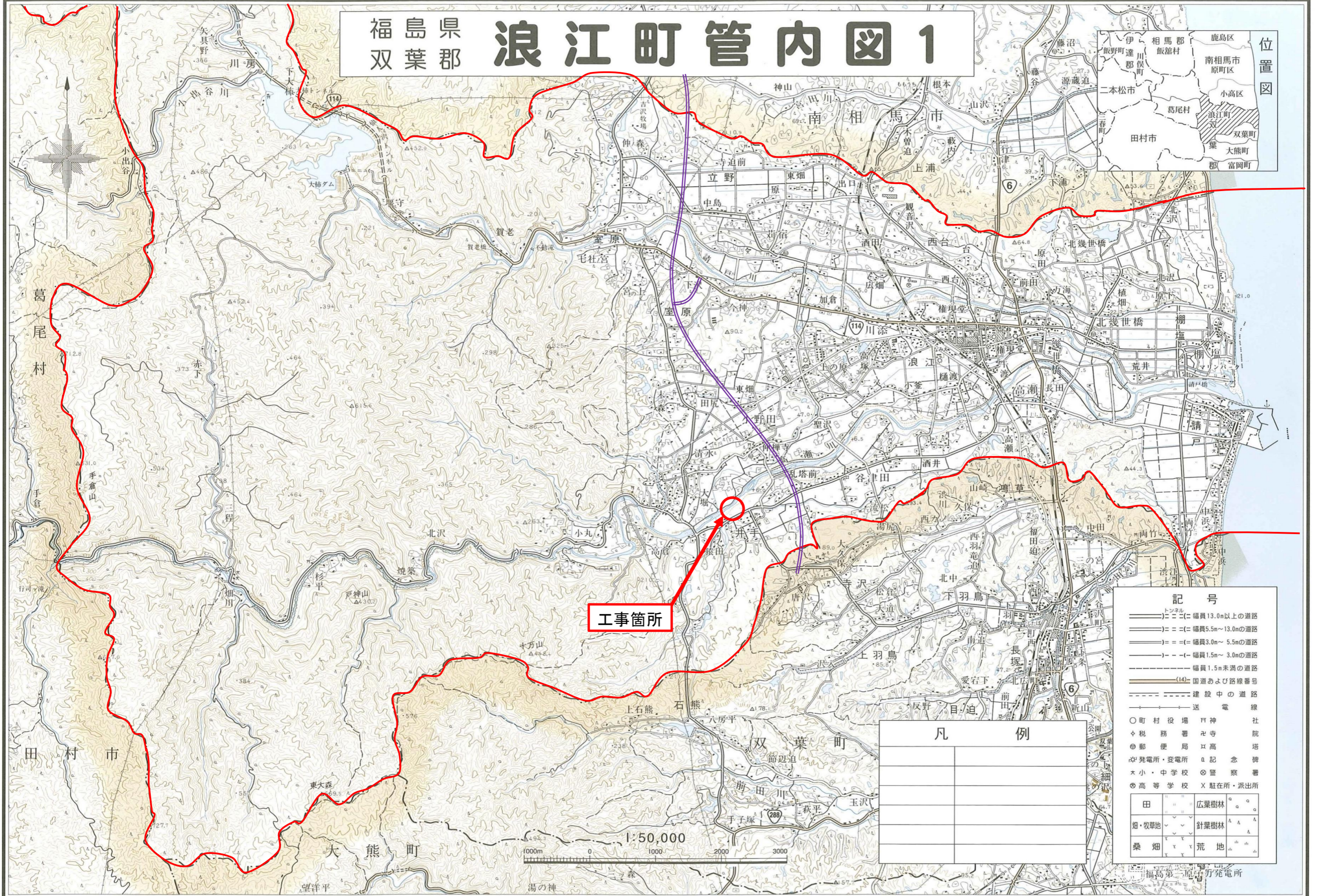
項 目	金 額	工事価格	消費税相当額	
本工事費計				

平成19年3月

福島県 浪江町管内図 1

双葉郡

位置図



工事箇所

記号

- (ニ) —— (ニ) (幅員13.0m以上の道路)
- (ニ) —— (ニ) (幅員5.5m~13.0mの道路)
- (ニ) —— (ニ) (幅員3.0m~5.5mの道路)
- (ニ) —— (ニ) (幅員1.5m~3.0mの道路)
- (ニ) —— (ニ) (幅員1.5m未満の道路)
- (114) —— (国道および路線番号)
- (ニ) —— (ニ) (建設中の道路)
- (ニ) —— (ニ) (送電線)

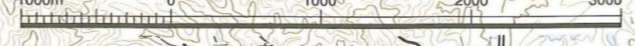
凡例

○	町村役場	卍	神社
◇	税務署	卍	寺院
⊕	郵便局	□	高塔
⚡	発電所・変電所	△	記念碑
✖	小・中学校	⊗	警察署
⊗	高等学校	X	駐在所・派出所

田	広葉樹林
畑・牧草地	針葉樹林
桑畑	荒地

福島第一原子力発電所

1:50,000



福島県双葉郡浪江町

総括情報表

事務所 設計書名 変更回数 事業名 適用単価区分 適用単価地区 単価適用日 諸経費体系 ファイル名	H6 浪江町 実施設計書 当初 77704151001 0 1 実施単価 75 S 3 (相双 5) 地区 00-04.09.05(0) 1 土木工事 77704151001当初菅原橋橋梁災害復旧工事(上部工)		
	当 世 代	前 世 代	
前払率 諸経費工種 冬期歩掛補正 契約保証補正 施工地域補正 現場環境改善費 週休二日補正	40 02 河川・道路構造物 00 冬期割増なし 01 金銭的保証 00 補正なし 00 必要無し 01 4週6休		

工種条件

条件	条件値	名称
A 水替費区分	0	水替費なし
	1	水替費あり
B 山林砂防工置き換え区分	0	山林砂防工置き換えなし
	1	山林砂防工置き換えあり
C 時間的制約を受ける場合の労務単価補正	1	時間的制約を受ける(補正1.06)
	2	時間的制約を著しく受ける(補正1.14)
D 夜間工事の場合の労務単価補正	1	20時開始の夜間工事(補正1.5)
	2	19時開始の夜間工事(補正1.437)
	3	18時開始の夜間工事(補正1.375)
E 特殊勤務費[円]		
F 作業日数集計指示	1	作業日数集計無
	2	作業日数集計 1
	3	作業日数集計 2
	4	作業日数集計 3
	5	作業日数集計 4
	6	作業日数集計 5

本 工 事 費 内 訳 表

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
本工事費					X1000
鋼橋上部					Y100J003167
工場製作工					Y210H003119
桁製作工					Y321Y003120
製作加工					Y445Q003121
	1.0	式			
調整データ 共通仮設費・現場管理費対象外		調整式			#0040 A=1, B=1, C=4
H形鋼橋梁(合成桁) 耐候性鋼 SMA490AW 物価資料	37.993	t			F0010 00
主桁継手加算額(合成桁) ウェブH900mm SMA490AW 物価資料	12.0	箇所			F0020 00
荷重分配横桁加算額 物価資料	37.993	t			F0030 00
足場用吊金具 物価資料	88.0	枚			F0040 00
桁端部塗装加算額 C-5 塗装 4.0m ² 以上 物価資料	77.5	m ²			F0050 00
調整データ 共通仮設費・現場管理費対象外		調整式			#0040 A=1, B=1, C=4

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0003

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鑄鉄排水 材料（製作費含む） F C 2 5 0 変性エポキシ塗装含む	581.0	kg			TM131 00
橋梁用排水管工場製作品 支持金具 土木事業単価表	46.0	kg			F0065 00
弾性可動支承（可動）：A1 750kN-M 159×370×370 アンカーボルト付き 見積単価	3.0	個			F0080 00
弾性固定支承（固定）：P1L 750kN-F 141×370×370 アンカーボルト付き 見積単価	3.0	個			F0085 00
弾性可動支承（可動）：P1R 750kN-M 159×370×370 アンカーボルト付き 見積単価	3.0	個			F0090 00
弾性固定支承（固定）：A2 750kN-F 113×280×280 アンカーボルト付き 見積単価	3.0	個			F0095 00
落橋防止装置製作工					Y3221003133
製作加工	1.0	式			Y445Q003134
調整データ 共通仮設費・現場管理費対象外		調整式			#0040 A=1,B=1,C=4
落橋防止装置（ブラケット） S M A 4 9 0 W 無機ジンクリッチペイント75 μm含む 土木事業単価表	3.722	t			F1135 00
工場製品輸送工					Y2101003168
C=1,E=6600					
輸送工					Y3229003169

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0004

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
輸送					Y4464003170
	44.435	t			
鋼橋工場製作輸送費 鋳桁（鋼床版鋳桁を除く） 土木積算基準R3 P.597	1	t			V1010 00 施工 第0 -0001号表
鋼橋架設工 C=1,E=6600					Y2129003172
地組工					Y322M003173
地組					Y4461003174
	36.058	t			
地組工 鋳桁 ラーメン（鋳桁形式）	1	t			S6011 00 施工 第0 -0002号表
架設工（クレーン架設）					Y322N003175
桁架設					Y446N003180
	44.315	t			
架設工 移動式クレーン 鋳桁	1	t			S6012 00 施工 第0 -0003号表
支承工					Y322T008290
ゴム支承設置 橋台部					Y445X003238
	6.0	個			
ゴム支承据付工 一般支承					S6009 00 施工 第0 -0004号表
	1	基			

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0005

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
ゴム支承設置 橋脚部	6.0	個			Y445X003238
ゴム支承据付工 一般支承	1	基			S6009 00 施工 第0 -0005号表
無収縮モルタル	0.82	m3			Y445X003238
無収縮モルタル セメント系、プレミックスタイプ	1	m3			T8960 00
現場継手工					Y322R003221
本締めボルト	2,102	本			Y446U003224
本締め工 材料費含まず 本締めボルト総本数2102本	1	本			S6013 00 施工 第0 -0006号表
機械器具損料					Y322R003221
機械器具損料	1.0	式			Y446U003224
クローラクレーン賃料 6.5 t吊 保証日数2.4日	9	供用日			V8020 00 施工 第0 -0007号表
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 2.5 t吊	5	日			K2535 00
架設工具損料 組立工具及びボルト締付け用工具 土木積算基準R3 P. 621	30	供用日			F1030 00

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0006

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
ドリフトピン損料 M22用 24.5×150mm 土木積算基準R3 P.606	24	供用日			V2010 00 施工 第0 -0008号表
仮締めボルト損料 M22用 22mm 土木積算基準R3 P.606	24	供用日			V2020 00 施工 第0 -0009号表
発動発電機 ディゼルエンジン駆動 25KVA	24	日			K0620 00
橋梁現場塗装工 C=1,E=6600					Y212A003225
現場塗装工					Y324N003226
現場塗装 (F - 1 1)	7.0	m2			Y4462003227
橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 継手部素地調整 (動力工具)	1	m2			S7320 00 施工 第0 -0010号表
橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 ミストコート変性エポキシ(1層)	1	m2			S7320 00 施工 第0 -0011号表
橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 超厚膜形珪 矽樹脂塗料 (2回/層)	1	m2			S7320 00 施工 第0 -0012号表
橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 中塗り ふっ素 濃彩	1	m2			S7320 00 施工 第0 -0013号表
橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 上塗り ふっ素 濃彩	1	m2			S7320 00 施工 第0 -0014号表
床版工 C=1,E=6600					Y212B003230

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0007

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
床版工					Y3211003231
型枠					Y4420003233
	222.5	m2			
型枠（鋼橋床版） 補正なし 工場	1	m2			SPE501 00 施工 第0 -0015号表
鉄筋 SD345 D16、D19					Y442L003234
	14.998	t			
鉄筋工（太径鉄筋含む）- 材料費含む - 一般構造物（橋梁用床版） S0（1工事当りの全体数量10t以上）	1	t			S7000 00 施工 第0 -0016号表
コンクリート 30・12・25（20）・55% N					Y442K003235
	48.86	m3			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 コンクリート打設	1	m3			SPB401 00 施工 第0 -0017号表
養生（鋼橋床版）					Y45A1001011
	240.0	m2			
養生（鋼橋床版）					SPE505 00 施工 第0 -0018号表
	1	m2			
養生マット（材料費）					SPE506 00 施工 第0 -0019号表
	1.1	m2			
橋梁付属物工					Y212D003240
C=1,E=6600					
伸縮装置工					Y326E003241

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0008

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
伸縮装置	4.1	m			Y446Y003242
橋梁用伸縮継手装置設置工(材料別) 新設 普通型 夜間作業 無	1	m			S7007 00 施工 第0 -0020号表
鋼製橋梁用伸縮装置 伸縮量 2 0 mm型 物価資料	1	m			F1110 00
伸縮装置	8.2	m			Y446Y003242
橋梁用伸縮継手装置設置工(材料別) 新設 普通型 夜間作業 無	1	m			S7007 00 施工 第0 -0020号表
鋼製橋梁用伸縮装置 伸縮量 4 0 mm型 物価資料	1	m			F1115 00
伸縮装置用遮水エッジ	2.0	箇所			Y446Y003242
伸縮装置用遮水エッジ 伸縮量 2 0 mm型用 見積単価	1	箇所			F1120 00
伸縮装置用遮水エッジ	4.0	箇所			Y446Y003242
伸縮装置用遮水エッジ 伸縮量 4 0 mm型用 見積単価	1	箇所			F1125 00
地覆シール材	1.0	式			Y446Y003242
シール材 シリコン系 プライマー含む	6.4	L			TP769 00

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0009

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
バックアップ材 ウレタンフォーム	12.8	L			TP795 00
落橋防止装置工					Y326F003245
落橋防止装置 橋台部	8.0	箇所			Y447V003246
落橋防止装置取付工	1	組			S6050 00 施工 第0 -0021号表
落橋防止装置（PCケーブル）橋台部 緩衝材含む 見積単価	1	組			F1130 00
落橋防止装置 橋脚部	4.0	箇所			Y447V003246
落橋防止装置取付工	1	組			S6050 00 施工 第0 -0021号表
落橋防止装置（PCケーブル）橋脚部 緩衝材含む 見積単価	1	組			F1145 00
排水装置工					Y326G003247
排水樹	8.0	箇所			Y447I003248
排水樹 排水樹B 20kg/個以上 110kg/個以下 樹材料別途	1	箇所			SPD261 00 施工 第0 -0022号表
排水管	12.5	m			Y447J003249

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0010

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
排水管設置 VP管	1	m			SPE781 00 施工 第0 -0023号表
排水管材料	1.0	式			Y4472003249
排水管 L = 1,780mm VP 150 ゴム板・タップボルト含む 孔明4 - 12mm 水栓カット、ニップル付き 見積単価	2.0	本			F1310 00
排水管 L = 1,480mm VP 150 ゴム板・タップボルト含む 孔明4 - 12mm 見積単価	4.0	本			F1320 00
排水管 L = 1,530mm VP 150 ゴム板・タップボルト含む 孔明4 - 12mm 水栓カット、ニップル付き 見積単価	2.0	本			F1330 00
地覆工					Y326H003250
場所打地覆	1.0	式			Y4473003251
コンクリート(膨張剤入) 無筋・鉄筋構造物 コンクリートポンプ車打設	18.61	m3			SPB401 00 施工 第0 -0024号表
鉄筋工(太径鉄筋含む) - 材料費含む - 一般構造物 (補正無) S0 (1工事当りの全体数量10t以上)	0.920	t			S7000 00 施工 第0 -0025号表
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物	63.6	m2			SPB431 00 施工 第0 -0026号表
シール材	8.7	L			Y446Y003242
シール材 シリコン系 プライマー含む	1	L			TP769 00

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0011

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋梁用防護柵工					Y326I003253
橋梁用防護柵	101.4	m			Y4475003254
橋梁用高欄 組立式 材料別途	1	m			SPD265 00 施工 第0 -0027号表
橋梁用鋼製防護柵 種別C種 横断勾配2%対応 見積単価	1	m			F1410 00
銘板工					Y321R003259
橋名板	4.0	枚			Y445Z003260
橋名板取付	1	枚			SPD263 00 施工 第0 -0028号表
盗難防止用ナット シグロック シャーナットM10 SUS 見積り	4	個			FD2080 00
橋歴板	1.0	枚			Y4460003261
橋名板取付	1	枚			SPD263 00 施工 第0 -0029号表
鋼橋足場等設置工 C=1,E=6600					Y21KJ008296
橋梁足場工					Y32LV008297

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0012

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
床版足場					Y44N2008299
	240.8	m2			
主体足場(パイプ吊足場) プレートガーダ・ボックスガーダ					S6026 00
	1	m2			施工 第0 -0030号表
安全通路 プレートガーダ・ボックスガーダ					S6056 00
	1	m2			施工 第0 -0031号表
部分作業床 プレートガーダ・ボックスガーダ					S6057 00
	1	m2			施工 第0 -0032号表
朝顔 プレートガーダ・ボックスガーダ					S6058 00
	1	m2			施工 第0 -0033号表
床版追加足場					S6059 00
	1	m2			施工 第0 -0034号表
舗装工					Y2124002982
C=1, E=6600					
橋面防水工					Y325U002986
橋面防水					Y44DG002987
	179.0	m2			
橋面防水工(材料含) シート系防水(新設)					S7160 00
	1	m2			施工 第0 -0035号表
排水用導水管					Y446Y003242
	102.4	m			
排水用導水管 樹脂製 15mm					F1150 00
物価資料	1	m			

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0013

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
成型目地材					Y446Y003242
	127.6	m			
成型目地材 厚 5 mm × 幅 3 5 mm 物価資料					F1160 00
	1	m			
床版水抜き管					Y4471003248
	8.0	個			
床版水抜パイプ据付工 (R 3) 橋梁架設工事の積算 P 3 - 2 9 4					V3000 00 施工 第0 -0036号表
	1	箇所			
床版水抜き管 曲管 床版厚 2 0 5 mm用 見積単価					F1170 00
	1	個			
フレキシブルチューブ 片ナット					Y446Y003242
	5.2	m			
フレキシブルチューブ取付工 (R 3) 橋梁架設工事の積算 P 3 - 2 9 6					V3010 00 施工 第0 -0037号表
	1	m			
フレキシブルチューブ 2.5 mm 片ナット付き SUS製 物価資料					F1190 00
	1	m			
フレキシブルチューブ 両ナット					Y446Y003242
	4.8	m			
フレキシブルチューブ取付工 (R 3) 橋梁架設工事の積算 P 3 - 2 9 6					V3010 00 施工 第0 -0037号表
	1	m			
フレキシブルチューブ 2.5 mm 両ナット付き SUS製 物価資料					F1200 00
	1	m			
フレキシブルチューブ取付金具					Y4471003248
	4.0	箇所			

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0014

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
フランジ取付金具 足幅47mm 溶融亜鉛めっき 物価資料	1	個			F1210 00
チューブ支持金具 呼び径25mm用 溶融亜鉛めっき 物価資料	1	個			F1220 00
アスファルト舗装工					Y3212002988
基層 密粒度As13ポリマー改質 型 t = 4cm	179.0	m2			Y443A002991
基層(車道・路肩部) 3.0m超 平均仕上り厚40mm	1	m2			SPD021 00 施工 第0 -0038号表
表層 密粒度As13ポリマー改質 型 t = 4cm	179.0	m2			Y443B002992
表層(車道・路肩部) 3.0m超 平均仕上り厚40mm	1	m2			SPD023 00 施工 第0 -0039号表
橋梁下部 C=1,E=6600					Y100L003512
橋台工					Y212I003537
橋台躯体工(A1橋台)					Y32M9003589
コンクリート	0.65	m3			Y45PG007490
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 人力打設	1	m3			SPB401 00 施工 第0 -0040号表

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0015

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
型枠					Y4420003594
	2.0	m2			
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物					SPB431 00
	1	m2			施工 第0 -0026号表
橋台躯体工 (A 2 橋台)					Y32M9003589
コンクリート					Y45PG007490
	0.58	m3			
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 人力打設					SPB401 00
	1	m3			施工 第0 -0040号表
型枠					Y4420003594
	2.3	m2			
型枠 一般型枠 鉄筋・無筋構造物					SPB431 00
	1	m2			施工 第0 -0026号表
直接工事費					
運搬費					Z0004
		式			
重建設機械分解組立輸送費					Y2Y02007335
C=1,E=6600	1.0	式			
重建設機械分解組立輸送 分解組立+輸送(往復) 加-ラールン系 35 t 吊を超え 80 t 吊以下					S0080 00
	1	回			施工 第0 -0041号表
重建設機械分解組立費					Y2Y01007334
C=1,E=6600		回			

本 工 事 費 内 訳 表

頁0-0016

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
重建設機械分解組立 分解組立 加-フル-ソ系 35 t吊を超え 80 t吊以下	1	回			S0085 00 施工 第0 -0042号表
安全費		式			Z0008
放射線障害防止措置に係る費用		式			Y2YK3009123
使い捨て式防塵マスク	275	枚			T5919 00
手袋 インナー用、ニトリル手袋	275	双			T5931 00
手袋 アウター用、ゴム手袋	275	双			T5932 00
防護服 タイベック ソフトウエア 型同等品	275	着			T5941 00
ゴーグル	275	個			T5951 00
空間線量計損料 A地区	55	日			K5010 00
個人被ばく線量計損料 A地区	275	日			K5030 00
GMサーベイメータ損料 A地区	55	日			K5050 00
工事名標示板費	2	基			Y2YK2007379

本 工 事 費 内 訳 表

費目・工種・施工名称など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
工事名標示板加算額					S9990 00
	1	基			施工 第0 -0043号表
営繕費					Z0007
		式			
工事名標示板					Y2YK2007379
	1	台			
工事名標示板 1100×1600 枠付 カプセル反射(オレンジ)					T9941 00
	1	台			
共通仮設費(率)					Z0009
		式			
共通仮設費計					
純工事費					
現場管理費					
		式			
工事原価					
一般管理費					
		式			
工事価格					
工事価格 (まるめ)					

本工事費内訳表

	費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
消費税等相当額						
			式			
工事費計						

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鋼橋工場製作輸送費 V1010 鋳桁（鋼床版鋳桁を除く）	1	t			施工 第0 -0001号表
鋼橋工場製作輸送費 鋳桁（鋼床版鋳桁を除く） 土木積算基準 R3 P. 597	205	km			F1010
鋼橋工場製作輸送費加算額 鋳桁（鋼床版鋳桁を除く） 土木積算基準 R3 P. 597	1	t			F1020
*** 単位当たり ***	1	t			
A=205 輸送距離 (km)					

地組工 S6011 鋳桁 ラーメン（鋳桁形式）	1	t			施工 第0 -0002号表
橋梁世話役 [0.790]	0.08	人			R0510 0.081*1
橋梁特殊工 [0.885]	0.41	人			R0520 0.081*5
諸雑費	3.00	%			#01
*** 単位当たり ***	1	t			
A=36.058 地組質量 (t) B=1 鋳桁 ラーメン（鋳桁形式） C=1 土木工事標準積算基準 - 7 -	- 3 2				

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
架設工 S6012 移動式クレーン 鉸桁	10	t			施工 第0 -0003号表
橋梁世話役 [0.790]	0.97	人			R0510 0.971*1
橋梁特殊工 [0.885]	4.86	人			R0520 0.971*5
諸雑費	11.00	%			#01
*** 合 計 ***	10	t			
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 移動式クレーン B=1 鉸桁 C=44.315 橋体総質量 (t) トラスの時は 1 径間当り D=6 主桁架設回数 (回) E=36.058 主桁質量 (t)					
F=2 商用電源を使用しない G=1 土木工事標準積算基準	- 7 -		- 3 2		

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
ゴム支承据付工 S6009 一般支承	1	基			施工 第0 -0004号表
橋梁世話役 [0.790]	0.35	人			R0510 0.345*1
橋梁特殊工 [0.885]	1.04	人			R0520 0.345*3
普通作業員 [0.856]	0.35	人			R0030 0.345*1
諸雑費	2.00	%			#01
*** 単位当たり ***	1	基			
A=1 一般支承 B=2.626 支承総質量 (t) C=12 支承設置数 (基) D=2 支承据付材料 (無収縮モルタル) 無し E=0 1基当たり無収縮モルタル設計量 (m3/基)					
F=1 平均橋台橋脚高さ 2m未満 G=2 商用電源を使用しない H=1 土木工事標準積算基準 - 7 - - 3 2					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
ゴム支承据付工 S6009 一般支承	1	基			施工 第0 -0005号表
橋梁世話役 [0.790]	0.35	人			R0510 0.345*1
橋梁特殊工 [0.885]	1.04	人			R0520 0.345*3
普通作業員 [0.856]	0.35	人			R0030 0.345*1
諸雑費	11.00	%			#01
*** 単位当たり ***	1	基			
A=1 一般支承 B=2.626 支承総質量 (t) C=12 支承設置数 (基) D=2 支承据付材料 (無収縮モルタル) 無し E=0 1基当たり無収縮モルタル設計量 (m3/基)					
F=2 平均橋台橋脚高さ 2 m以上 G=2 商用電源を使用しない H=1 土木工事標準積算基準 - 7 - - 3 2					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
本締め工 材料費含まず S6013 本締めボルト総本数2102本	100	本			施工 第0 -0006号表
橋梁世話役 [0.790]	0.14	人			R0510 0.143*1
橋梁特殊工 [0.885]	0.72	人			R0520 0.143*5
諸雑費	4.00	%			#01
*** 合 計 ***	100	本			
*** 単位当たり ***	1	本			
A=2102 本締めボルト総本数(高力+トルシア型) B=1 土木工事標準積算基準 - 7 - - 3 3					

クローラクレーン賃料 V8020 6.5t吊 保証日数2.4日	1	供用日			施工 第0 -0007号表
クローラクレーン賃料(保証日数2.4日) 油圧駆動式クレーン・リフト型 6.5t吊	1.0	月			K2511
1 供用日当り					+00
軽油 ミニローリー(バトロール給油) 8h x 12L/h	96.0	L			T0250
*** 単位当たり ***	1	供用日			

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
ドリフトピン損料 V2010 M22用 24.5×150mm	1	供用日			施工 第0 -0008号表
ドリフトピン損料 M22用 24.5×150mm 土木積算基準R3 P. 606	234	本・供用日			F1040
*** 単位当たり ***	1	供用日			
A=234 ドリフトピン本数(本)					

仮締めボルト損料 V2020 M22用 22mm	1	供用日			施工 第0 -0009号表
仮締めボルト損料 M22用 22mm 土木積算基準R3 P. 606	467	本・供用日			F1050
*** 単位当たり ***	1	供用日			
A=467 仮締めボルト本数(本)					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋梁塗装工 (新橋塗装) S7320 新橋現場 継手部素地調整 (動力工具)	1	m2			施工 第0 -0010号表
新橋現場 素地調整 動力工具処理 機・労 昼間単価 時間的制約 受ける 週休二日 4 週 6 休 TE102の単価	1	m 2			TD102
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=22 新橋現場 継手部素地調整 (動力工具) B=2 時間的制約を受ける C=2 夜間作業 無 D=7 補正係数無し E=1 土木工事標準積算基準 - 1 - - 2					

橋梁塗装工 (新橋塗装) S7320 新橋現場 ミストコート変性エポキシ(1層)	1	m2			施工 第0 -0011号表
新橋現場ミストコート変性エポキシ 130×1層 機・労・材 昼間単価 時間的制約 受ける 週休二日 4 週 6 休 TE111の単価	1	m 2			TD111
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=25 新橋現場 ミストコート変性エポキシ(1層) B=2 時間的制約を受ける C=2 夜間作業 無 D=5 新橋継手部現場塗装 E=1 土木工事標準積算基準 - 1 - - 2					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋梁塗装工 (新橋塗装) S7320 新橋現場 超厚膜形珪矽樹脂塗料 (2回/層)	1	m2			施工 第0 -0012号表
新橋現場 下塗超厚膜形工ボキシ 500×2回 機・労・材 昼間単価 時間的制約 受ける 週休二日4週6休 TEI14の単価	1	m 2			TDI14
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=26 新橋現場 超厚膜形珪矽樹脂塗料 (2回/層) B=2 時間的制約を受ける C=2 夜間作業 無 D=5 新橋継手部現場塗装 E=1 土木工事標準積算基準 - 1 - - 2					

橋梁塗装工 (新橋塗装) S7320 新橋現場 中塗り ふっ素 濃彩	1	m2			施工 第0 -0013号表
新橋現場 中塗 ふっ素樹脂 濃彩 140×1層 機・労・材 昼間単価 時間的制約 受ける 週休二日4週6休 TEI50の単価	1	m 2			TDI50
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=38 新橋現場 中塗り ふっ素 濃彩 B=2 時間的制約を受ける C=2 夜間作業 無 D=7 補正係数無し E=1 土木工事標準積算基準 - 1 - - 2					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋梁塗装工 (新橋塗装) S7320 新橋現場 上塗り ふっ素 濃彩	1	m2			施工 第0 -0014号表
新橋現場 上塗 ふっ素樹脂 濃彩 120×1層 機・労・材 昼間単価 時間的制約 受ける 週休二日4週6休 TEI68の単価	1	m 2			TDI68
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=44 新橋現場 上塗り ふっ素 濃彩 B=2 時間的制約を受ける C=2 夜間作業 無 D=7 補正係数無し E=1 土木工事標準積算基準 - 1 - - 2					

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
型枠 (鋼橋床版) SPE501 補正なし 標準単価： 10,351 機械構成比：	工場 0.00%	労務構成比： 92.75%	施工 第0 -0015号表 1 材料構成比： 7.25% 市場単価構成比：	m2 0.00%
R0260 型わく工 [0.911]		47.76%	TPR0260 型わく工	
R0030 普通作業員 [0.856]		27.00%	TPR0030 普通作業員	
R0010 土木一般世話役 [0.777]		11.93%	TPR0010 土木一般世話役	
TM827 割材 角材・杉 6 x 6 cm		3.89%	TPTEA04 正割材(杉) 4 m x 6 c m x 6 c m 特1等	
TM821 コンクリート型枠用合板(表面加工品除く) ラワン板面品質BC 12 x 9 0 0 x 1 8 0 0		2.89%	TPKB220 型枠用合板(JAS 板面品質B-C) 1 2 x 9 0 0 x 1 8 0 0	
*** 単位当たり ***				
A=1 補正なし B=1 工場 C=1 土木工事標準積算基準 - 7 - 1				

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋工 (太径鉄筋含む) - 材料費含む - S7000 一般構造物 (橋梁用床版) S0 (1 工事当りの全体数量 1 0 t 以上)	1	t			施工 第0 -0016号表
鉄筋工 加工・組立共 (材料費含まず) 一般構造物 週休二日 4 週 6 休 補正係数1.01	1.00	t			TA011
異形棒鋼 SD 3 4 5 D 1 6 ~ D 2 5	1.03	t			T0341
*** 単位当たり ***	1	t			
A=4 一般構造物 (橋梁用床版) B=1 S0 (1 工事当りの全体数量 1 0 t 以上) C=1 時間的制約を受ける D=2 トンネル内作業 無 E=2 法面作業 無					
F=12 異形棒鋼 SD 3 4 5 D 1 6 ~ D 2 5 G=1 太径鉄筋の割合 1 0 %未満 (補正なし) H=2 夜間作業 無 I=1 鋼材 J=1 土木工事標準積算基準 - 2 - - 2					

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
コンクリート SPB401 無筋・鉄筋構造物 標準単価： 20,005 機械構成比：			施工 第0 -0017号表 1 材料構成比： 79.78% 市場単価構成比：	m3 0.00%
MC316 コンクリートポンプ車 [トラック架装] ブーム式		5.16%	TPMC316 コンクリートポンプ車 [トラック架装] ブーム式	
R0030 普通作業員 [0.856]		7.30%	TPR0030 普通作業員	
R0020 特殊作業員 [0.786]		3.32%	TPR0020 特殊作業員	
R0010 土木一般世話役 [0.777]		2.22%	TPR0010 土木一般世話役	
R0120 運転手(特殊) [0.805]		2.03%	TPR0120 運転手(特殊)	
FT8750 生コンクリート(帰還困難区域) 30・12・25(20)55%		78.66%	TPTC618 生コンクリート 24・12・25 高炉 W/C55%	
T0250 軽油 ミニローリー(パトロール給油)		1.11%	TPT0250 軽油 1.2号 パトロール給油	
*** 単位当たり ***				
A=1 無筋・鉄筋構造物 B=1 コンクリートポンプ車打設 D=1 10m3以上100m3未満 E=1 養生無し F=1 延長無し				
K=1 普通 L=26 30 - 12 - 25(20) - 55% M=1 小型車割増なし N=1 冬期割増なし O=1 全ての費用				

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
P=1 土木工事標準積算基準 - 4	- 4			

養生(鋼橋床版)			施工 第0 -0018号表	
SPE505			1	m2
標準単価： 344 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%
R0030		100.00%	普通作業員 TPR0030	
普通作業員 [0.856]				
*** 単位当たり ***				
A=1 土木工事標準積算基準 - 7	- 3			

養生マット(材料費)			施工 第0 -0019号表	
SPE506			1	m2
標準単価： 0 機械構成比：	0.00%	労務構成比： 0.00%	材料構成比： 0.00%	市場単価構成比： 0.00%
T9761				
養生マット 手入力単価			養生マット 手入力単価	
*** 単位当たり ***				
A=1 土木工事標準積算基準 - 7	- 3			

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋梁用伸縮継手装置設置工 (材料別) S7007 新設 普通型 夜間作業 無	1	m			施工 第0 -0020号表
伸縮装置工 新設 普通型 50 ~ 180kg / 1.8m 週休二日4週6休 補正係数1.00	1.00	m			TC153
*** 単位当たり ***	1	m			
A=2 新設 普通型 B=2 夜間作業 無 C=1 土木工事標準積算基準 - 2 - - 3					

落橋防止装置取付工 S6050	1	組			施工 第0 -0021号表
橋梁世話役 [0.790]	0.25	人			R0510 0.25*1
橋梁特殊工 [0.885]	0.75	人			R0520 0.25*3
諸雑費 5 ~ 14円	1	式			#10
*** 単位当たり ***	1	組			
A=1 土木工事標準積算基準 - 7 - - 3 3					

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
排水桝 SPD261 排水桝B 20kg/個以上 110kg/個以下 標準単価： 95,670			施工 第0 -0022号表 1	箇所 0.00%
	機械構成比： 0.00%	労務構成比： 11.56%	材料構成比： 88.44%	市場単価構成比： 0.00%
普通作業員 [0.856]	R0030	8.98%	普通作業員	TPR0030
土木一般世話役 [0.777]	R0010	2.58%	土木一般世話役	TPR0010
排水桝B 手入力単価	T3520	88.44%	TPT3511 橋梁用排水桝 網桁用Aタイプ 首下265 FC250本体 82.2kg/個	
*** 単位当たり ***				
A=3 B=1	排水桝B 20kg/個以上 110kg/個以下 土木工事標準積算基準 - 2 - - 2			

施工パッケージ内訳表

頁0-0034

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
排水管設置 SPE781 VP管 標準単価： 4,245 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%			施工 第0 -0023号表 1	m
R0020		52.17%	TPR0020	
特殊作業員 [0.786]			特殊作業員	
R0030		30.38%	TPR0030	
普通作業員 [0.856]			普通作業員	
R0010		17.45%	TPR0010	
土木一般世話役 [0.777]			土木一般世話役	
*** 単位当たり ***				
A=1 VP管 C=1 土木工事標準積算基準 - 7 - 2				

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
コンクリート(膨張剤入) SPB401 無筋・鉄筋構造物 標準単価： 20,751	コンクリートポンプ車打設 機械構成比： 5.01%	労務構成比： 18.06%	施工 第0 -0024号表 1 材料構成比： 76.93%	m3 0.00%
MC316 コンクリートポンプ車 [トラック架装] プーム式		4.97%	TPMC316 コンクリートポンプ車 [トラック架装] プーム式	
R0030 普通作業員 [0.856]		10.25%	TPR0030 普通作業員	
R0020 特殊作業員 [0.786]		3.20%	TPR0020 特殊作業員	
R0010 土木一般世話役 [0.777]		2.14%	TPR0010 土木一般世話役	
R0120 運転手(特殊) [0.805]		1.95%	TPR0120 運転手(特殊)	
F1140 膨張材入り生コンクリート(帰還困難区域) 24・12・25(20)55% 膨張材30kg/m3		75.85%	TPTC618 生コンクリート 24 - 12 - 25 高炉 W/C 55%	
T0250 軽油 ミニローリー(パトロール給油)		1.07%	TPT0250 軽油 1.2号 パトロール給油	
*** 単位当たり ***				
A=1 無筋・鉄筋構造物 B=1 コンクリートポンプ車打設 D=1 10m3以上100m3未満 E=2 一般養生 F=1 延長無し				
K=2 高炉 L=21 24 - 12 - 25 (20) - 55% M=1 小型車割増なし N=1 冬期割増なし O=1 全ての費用				

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
P=1 土木工事標準積算基準 - 4	- 4			

施 工 内 訳 表

名称・規格など	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋工 (太径鉄筋含む) - 材料費含む - S7000 一般構造物 (補正無) S 0 (1工事当りの全体数量10t以上)	1	t			施工 第0 -0025号表
鉄筋工 加工・組立共 (材料費含まず) 一般構造物 週休二日4週6休 補正係数1.01	1.00	t			TA011
異形棒鋼 SD345 D13	1.03	t			T0331
*** 単位当たり ***	1	t			
A=1 一般構造物 (補正無) B=1 S 0 (1工事当りの全体数量10t以上) C=1 時間的制約を受ける D=2 トンネル内作業 無 E=2 法面作業 無					
F=11 異形棒鋼 SD345 D13 G=1 太径鉄筋の割合 10%未満 (補正なし) H=2 夜間作業 無 I=1 鋼材 J=1 土木工事標準積算基準 -2 -2					

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
型枠 SPB431 一般型枠 標準単価： 8,607.2 機械構成比：			施工 第0 -0026号表 1 鉄筋・無筋構造物	m2
		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%
型わく工 [0.911] R0260		47.45%	型わく工 TPR0260	
普通作業員 [0.856] R0030		24.97%	普通作業員 TPR0030	
土木一般世話役 [0.777] R0010		8.89%	土木一般世話役 TPR0010	
*** 単位当たり ***				
A=1 一般型枠 B=1 鉄筋・無筋構造物 C=1 土木工事標準積算基準 - 4 - 2				

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
橋梁用高欄 SPD265 組立式 標準単価： 45,634 機械構成比： 0.00%			施工 第0 -0027号表 1 m 市場単価構成比： 0.00%	
R0030 普通作業員 [0.856]		5.65%	TPR0030 普通作業員	
R0010 土木一般世話役 [0.777]		1.62%	TPR0010 土木一般世話役	
T0000 材料単価ゼロ		92.71%	TPTM762 高欄(鋼製) B種 丸・縦棧型 ビーム数3 高1000 スパン2mめっき	
*** 単位当たり ***				
A=1 組立式 B=1 土木工事標準積算基準 - 2 - 5				

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
橋名板取付 SPD263 標準単価： 36,954	機械構成比： 0.00%	労務構成比： 9.06%	施工 第0 -0028号表 1 材料構成比： 90.94%	枚 市場単価構成比： 0.00%
普通作業員 [0.856]	R0030	8.72%	普通作業員 TPR0030	
橋名板 手入力単価	T3516	90.94%	銘板 300×200×13 TPT6432	
*** 単位当たり ***				
A=1	土木工事標準積算基準 - 2	- 4		

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
橋名板取付 SPD263 標準単価： 36,954 機械構成比： 0.00% 労務構成比： 9.06% 材料構成比： 90.94% 市場単価構成比： 0.00%			施工 第0 -0029号表 1 枚	
R0030 普通作業員 [0.856]		8.72%	TPR0030 普通作業員	
TM722 橋歴板 鋳鉄製 厚1.3cm 20cm x 30cm		90.94%	TPT6432 銘板 300 x 200 x 13	
*** 単位当たり ***				
A=1 土木工事標準積算基準 - 2 - 4				

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
主体足場(パイプ吊足場) S6026 プレートガーダ・ボックスガーダ	1	m2			施工 第0-0030号表
橋梁特殊工(設置作業) [0.885]	0.029	人			R0520
橋梁特殊工(撤去作業) [0.885]	0.020	人			R0520
足場賃料	1.00	式			
諸雑費 5~14円	1	式			#10
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1 プレートガーダ・ボックスガーダ B=2.8 主体足場を供用している月数 C=1 土木工事標準積算基準 -7- -39					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
安全通路 S6056 プレートガード・ボックスガード	1	m2			施工 第0 -0031号表
橋梁特殊工（設置作業） [0.885]	0.008	人			R0520
橋梁特殊工（撤去作業） [0.885]	0.005	人			R0520
足場賃料	1.00	式			
諸雑費 5 ~ 14 円	1	式			#10
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1 プレートガード・ボックスガード B=1.1 安全通路を供用している月数 C=1 土木工事標準積算基準 - 7 - - 4 0					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
部分作業床 S6057 プレートガーダ・ボックスガーダ	1	m2			施工 第0 -0032号表
橋梁特殊工 (設置作業) [0.885]	0.004	人			R0520
橋梁特殊工 (撤去作業) [0.885]	0.003	人			R0520
足場賃料	1.00	式			
諸雑費 5 ~ 14円	1	式			#10
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1 プレートガーダ・ボックスガーダ B=1.1 部分作業床を供用している月数 C=1 土木工事標準積算基準 - 7 - - 4 0					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
朝顔 S6058 プレートガード・ボックスガード	1	m2			施工 第0 -0033号表
橋梁特殊工（設置作業） [0.885]	0.014	人			R0520
橋梁特殊工（撤去作業） [0.885]	0.010	人			R0520
足場賃料	1.00	式			
諸雑費 5 ~ 14 円	1	式			#10
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1 プレートガード・ボックスガード B=1.8 朝顔を供用している月数 C=1 土木工事標準積算基準 - 7 - - 4 0					

床版追加足場 S6059	1	m2			施工 第0 -0034号表
足場賃料	1.00	式			
諸雑費 5 ~ 14 円	1	式			#10
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1.8 床版追加足場を供用している月数 B=1 土木工事標準積算基準 - 7 - - 4 0					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
橋面防水工 (材料含) S7160 シート系防水 (新設)	1	m2			施工 第0 -0035号表
橋面防水工 シート系防水 材工共 新設 週休二日4週6休 補正係数1.00	1.00	m2			TC591
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=1 シート系防水 (新設) B=2 S 1 (施工規模 200m2未満) C=1 時間的制約を受ける D=2 夜間作業 無 E=1 土木工事標準積算基準 - 2 - - 2					

床版水抜パイプ据付工 V3000	1	箇所			施工 第0 -0036号表
土木一般世話役 [0.777]	0.1	人			R0010
特殊作業員 [0.786]	0.1	人			R0020
普通作業員 [0.856]	0.3	人			R0030
諸雑費	15	%			#01
*** 単位当たり ***	1	箇所			

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
フレキシブルチューブ取付工 V3010	10	m			施工 第0 -0037号表
普通作業員 [0.856]	0.5	人			R0030
諸雑費	5	%			#01
*** 合 計 ***	10	m			
*** 単位当たり ***	1	m			

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
基層 (車道・路肩部) SPD021 3.0m超 標準単価： 1,241.1 機械構成比： 1.86% 労務構成比： 11.81% 材料構成比： 86.33% 市場単価構成比： 0.00%	平均仕上り厚40mm		施工 第0 -0038号表 1	m2
KQ687 アスファルトフィニッシャ [ホイール] 賃料		1.25%	TPKQ687 アスファルトフィニッシャ [ホイール] 賃料	
K4030 ロードローラ 質量10~12t 幅2.1m 賃料 マカダム・排出ガス対策型 (第2次基準値)		0.20%	TPKQ510 ロードローラ [マカダム] 賃料	
K2630 タイヤローラ 質量 8t ~ 20t		0.20%	TPK2630 タイヤローラ賃料	
R0030 普通作業員 [0.856]		4.52%	TPR0030 普通作業員	
R0020 特殊作業員 [0.786]		2.57%	TPR0020 特殊作業員	
R0120 運転手 (特殊) [0.805]		2.51%	TPR0120 運転手 (特殊)	
R0010 土木一般世話役 [0.777]		0.85%	TPR0010 土木一般世話役	
T8104 アスファルト合材 密粒度 (13) 改質 最大粒径 13mm		85.66%	TPT8410 再生アスファルト混合物 粗粒度 (20)	
T0250 軽油 ミニローリー (パトロール給油)		0.60%	TPT0250 軽油 1.2号 パトロール給油	
*** 単位当たり ***				

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機劣材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)
A=4 B=40 C=1 D=3 E=20 3.0m超 1層当り平均仕上り厚(mm) 2.35t/m3 瀝青材料なし 改質 密粒度(13)				
F=1 G=1 全ての費用 土木工事標準積算基準	- 1	- 2		

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
表層(車道・路肩部) SPD023 3.0m超 標準単価： 1,451.8 機械構成比： 1.66% 平均仕上り厚40mm 労務構成比： 10.55%			施工 第0-0039号表 1 材料構成比： 87.79% 市場単価構成比： 0.00%	m2
KQ687 アスファルトフィニッシャ [ホイール] 賃料		1.07%	TPKQ687 アスファルトフィニッシャ [ホイール] 賃料	
K4030 ロードローラ 質量10~12t 幅2.1m 賃料 マカダム・排出ガス対策型(第2次基準値)		0.17%	TPKQ510 ロードローラ [マカダム] 賃料	
K2630 タイヤローラ 質量 8t~20t		0.17%	TPK2630 タイヤローラ賃料	
R0030 普通作業員 [0.856]		3.86%	TPR0030 普通作業員	
R0020 特殊作業員 [0.786]		2.20%	TPR0020 特殊作業員	
R0120 運転手(特殊) [0.805]		2.15%	TPR0120 運転手(特殊)	
R0010 土木一般世話役 [0.777]		0.73%	TPR0010 土木一般世話役	
T8104 アスファルト合材 密粒度(13) 改質 最大粒径13mm		84.48%	TPT8025 アスファルト混合物 密粒度(20)	
T0211 アスファルト乳剤 PK-3プライム用、PK-4タック用		2.71%	TPT0212 アスファルト乳剤 PK-4 タックコート用	
T0250 軽油 ミニローリー(パトロール給油)		0.51%	TPT0250 軽油 1.2号 パトロール給油	

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機劣材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機劣材規格(東京地区)	単価(東京地区)
*** 単位当たり ***				
A=4 3.0m超 B=40 1層当り平均仕上り厚(mm) C=1 2.35t/m ³ D=1 タグコート E=20 改質 密粒度(13)				
F=1 全ての費用 G=1 土木工事標準積算基準 - 1 - - 2				

施工パッケージ内訳表

標準単価： 機械構成比： 労務構成比： 材料構成比： 市場単価構成比：

代表機材規格(積算地区)	単価(積算地区)	構成比	代表機材規格(東京地区)	単価(東京地区)
コンクリート SPB401 無筋・鉄筋構造物 標準単価： 23,052 機械構成比：	0.00%	31.75%	施工 第0 -0040号表 1 材料構成比： 68.25% 市場単価構成比：	m3 0.00%
R0030 普通作業員 [0.856]		15.01%	TPR0030 普通作業員	
R0020 特殊作業員 [0.786]		8.43%	TPR0020 特殊作業員	
R0010 土木一般世話役 [0.777]		6.10%	TPR0010 土木一般世話役	
F1140 膨張材入り生コンクリート(帰還困難区域) 24・12・25(20)55% 膨張材30kg/m3		68.25%	TPTC618 生コンクリート 24 - 12 - 25 高炉 W/C 55%	
*** 単位当たり ***				
A=1 無筋・鉄筋構造物 B=4 人力打設 E=2 一般養生 G=2 現場内小運搬なし K=2 高炉				
L=21 24 - 12 - 25 (20) - 55% M=1 小型車割増なし N=1 冬期割増なし O=1 全ての費用 P=1 土木工事標準積算基準 - 4 - 4				

施 工 内 訳 表

頁0-0053

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
重建設機械分解組立輸送 S0080 分解組立 + 輸送 (往復) 加-クレーン系 35 t 吊を超え 80 t 吊以下	1	回			施工 第0 -0041号表
特殊作業員 [0.786]	5.5	人			R0020 5.5*1
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 2.5 t 吊	1.5	日			K2535 1.5*1
運搬費等	375.00	%			#01
諸雑費 5 ~ 14 円	1	式			#10
*** 単位当たり ***	1	回			
A=1 分解組立 + 輸送 (往復) B=7 加-クレーン系 35 t 吊を超え 80 t 吊以下 C=3 ラフテレーン 排出ガス対策型 (第2基) 使用 D=3 加-クレーン100t未満;所在地変更無 E=1 土木工事標準積算基準 - 2 - - 2 2					

施 工 内 訳 表

名 称 ・ 規 格 な ど	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
重建設機械分解組立 S0085 分解組立 加-フル-ン系 35 t吊を超え 80 t吊以下	1	回			施工 第0 -0042号表
特殊作業員 [0.786]	5.5	人			R0020 5.5*1
ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 2.5 t吊	1.5	日			K2535 1.5*1
諸雑費	21.00	%			#01
*** 単位当たり ***	1	回			
A=1 分解組立 B=7 加-フル-ン系 35 t吊を超え 80 t吊以下 C=3 ラフテレーン 排出ガス対策型(第2基) 使用 D=3 加-フル-ン100t未満;所在地変更無 E=1 土木工事標準積算基準 - 2 - - 2 2					

工事名標示板加算額 S9990	1	基			施工 第0 -0043号表
工事名標示板加算額 (木材使用・据付撤去含む)	1.00	基			T9940
*** 単位当たり ***	1	基			
A=1 土木工事標準積算基準 - 2 - - 2 4					

登録単価一覧表

頁0-0055

単価コード	単価名称・規格1・規格2	単位	単価	管理費区分
F0010	H形鋼橋梁（合成桁） 耐候性鋼 SMA490AW	t		共通現場管理費対象外
F0020	主桁継手加算額（合成桁） ウェブH900mm SMA490AW	箇所		共通現場管理費対象外
F0030	荷重分配横桁加算額	t		共通現場管理費対象外
F0040	足場用吊金具	枚		共通現場管理費対象外
F0050	桁端部塗装加算額 C-5塗装 40m ² 以上	m ²		共通現場管理費対象外
F0065	橋梁用排水管工場製作品 支持金具	kg		共通現場管理費対象外
F0080	弾性可動支承（可動）：A1 750kN-M 159×370×370 アンカーボルト付き	個		共通現場管理費対象外
F0085	弾性固定支承（固定）：P1L 750kN-F 141×370×370 アンカーボルト付き	個		共通現場管理費対象外
F0090	弾性可動支承（可動）：P1R 750kN-M 159×370×370 アンカーボルト付き	個		共通現場管理費対象外
F0095	弾性固定支承（固定）：A2 750kN-F 113×280×280 アンカーボルト付き	個		共通現場管理費対象外
F1135	落橋防止装置（ブラケット） SMA490W 無機ジンクリッチペイント75μm含む	t		共通現場管理費対象外
F1030	架設工具損料 組立工具及びボルト締付け用工具	供用日		全間接費対象額
F1110	鋼製橋梁用伸縮装置 伸縮量20mm型	m		全間接費対象額
F1115	鋼製橋梁用伸縮装置 伸縮量40mm型	m		全間接費対象額

登録単価一覧表

頁0-0056

単価コード	単価名称・規格1・規格2	単位	単価	管理費区分
F1120	伸縮装置用遮水エッジ 伸縮量20mm型用	箇所		全間接費対象額
F1125	伸縮装置用遮水エッジ 伸縮量40mm型用	箇所		全間接費対象額
F1130	落橋防止装置(PCケーブル)橋台部 緩衝材含む	組		全間接費対象額
F1145	落橋防止装置(PCケーブル)橋脚部 緩衝材含む	組		全間接費対象額
F1310	排水管 L=1,780mm VP 150 ゴム板・タップボルト含む 孔明4 - 12mm 水栓ソケット、ニップル付き	本		全間接費対象額
F1320	排水管 L=1,480mm VP 150 ゴム板・タップボルト含む 孔明4 - 12mm	本		全間接費対象額
F1330	排水管 L=1,530mm VP 150 ゴム板・タップボルト含む 孔明4 - 12mm 水栓ソケット、ニップル付き	本		全間接費対象額
F1410	橋梁用鋼製防護柵 種別C種 横断勾配2%対応	m		全間接費対象額
FD2080	盗難防止用ナット シロツク シャーナットM10 SUS 見積り	個		全間接費対象額
F1150	排水用導水管 樹脂製 15mm	m		全間接費対象額
F1160	成型目地材 厚5mm×幅35mm	m		全間接費対象額
F1170	床版水抜き管 曲管 床版厚205mm用	個		全間接費対象額
F1190	フレキシブルチューブ 25mm 片ナット付き SUS製	m		全間接費対象額
F1200	フレキシブルチューブ 25mm 両ナット付き SUS製	m		全間接費対象額

登録単価一覧表

単価コード	単価名称・規格1・規格2	単 位	単 価	管 理 費 区 分
F1210	フランジ取付金具 足幅47mm 溶融亜鉛めっき	個		全間接費対象額
F1220	チューブ支持金具 呼び径25mm用 溶融亜鉛めっき	個		全間接費対象額

数 量 総 括 表

工 事 名 :
工 種 種 別 :

路 河 川 名 :
施 工 箇 所 :

工 種 ・ 種 別					細 目	規 格 等	単 位	設 計 数 量	算 出 根 拠	積 算 シ ス テ ム コ ー ド
レベル0	レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5					
										X1000
	鋼橋上部									Y100J003167
		工場製作工								Y210H003119
			桁製作工							Y321Y003120
				製作加工				1.0		Y445Q003121
					調整データ 共通仮設費・現場管理費対象外				条件入力 A=1, B=1, C=4	#0040
					H形鋼橋梁(合成桁) 耐候性鋼 SMA490AW			37.993		F0010
					主桁継手加算額(合成桁) ウェブH900mm	SMA490AW		12.0		F0020
					荷重分配横桁加算額			37.993		F0030
					足場用吊金具			88.0		F0040
					桁端部塗装加算額 C-5塗装	4.0m2以上		77.5		F0050
					調整データ 共通仮設費・現場管理費対象外				条件入力 A=1, B=1, C=4	#0040
					鑄鉄排水 材料(製作費含む) FC250 変性エポキシ塗装含む			581.0		TM131
					橋梁用排水管工場製作品 支持金具			46.0		F0065
					弾性可動支承(可動): A1 750kN-M 159×370×370	アンカーボルト付き		3.0		F0080
					弾性固定支承(固定): P1L 750kN-F 141×370×370	アンカーボルト付き		3.0		F0085
					弾性可動支承(可動): P1R 750kN-M 159×370×370	アンカーボルト付き		3.0		F0090
					弾性固定支承(固定): A2 750kN-F 113×280×280	アンカーボルト付き		3.0		F0095
			落橋防止装置製作工							Y3221003133
				製作加工				1.0		Y445Q003134
					調整データ 共通仮設費・現場管理費対象外				条件入力 A=1, B=1, C=4	#0040
					落橋防止装置(ブラケット) SMA490W	無機ジンクリッチペイント75μm含む		3.722		F1135
	工場製品輸送工									Y210I003168
		輸送工								Y3229003169
			輸送					44.435		Y4464003170
					鋼橋工場製作輸送費 鋳桁(鋼床版鋳桁を除く)			1		V1010 施工 第0-0001号表
	鋼橋架設工									Y2129003172
		地組工								Y322M003173
			地組					36.058		Y446I003174

数 量 総 括 表

工 事 名 :
工 種 種 別 :

路 河 川 名 :
施 工 箇 所 :

工 種 ・ 種 別					細 目	規 格 等	単 位	設 計 数 量	算 出 根 拠	積 算 シ ス テ ム コ ー ド
レベル0	レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5					
					地組工 鋸桁 ラーメン (鋸桁形式)		t	1		S6011 施工 第0 -0002号表 Y322N003175
				架設工 (クレーン架設)						
				桁架設			t	44.315		Y446N003180
					架設工 移動式クレーン	鋸桁	t	1		S6012 施工 第0 -0003号表 Y322T008290
				支承工						
				ゴム支承設置	橋台部 ゴム支承据付工 一般支承		個	6.0		Y445X003238
							基	1		S6009 施工 第0 -0004号表 Y445X003238
				ゴム支承設置	橋脚部 ゴム支承据付工 一般支承		個	6.0		Y445X003238
							基	1		S6009 施工 第0 -0005号表 Y445X003238
				無収縮モルタル			m3	0.82		Y445X003238
					無収縮モルタル セメント系、プレミックスタイプ		m3	1		T8960
				現場継手工						Y322R003221
				本締めボルト			本	2,102		Y446U003224
					本締め工 材料費含まず 本締めボルト総本数2102本		本	1		S6013 施工 第0 -0006号表 Y322R003221
				機械器具損料						
				機械器具損料			式	1.0		Y446U003224
					クローラクレーン賃料 65t吊	保証日数24日	供用日	9		V8020 施工 第0 -0007号表 K2535
					ラフテレーンクレーン賃料 油圧伸縮ジブ型 25t吊		日	5		F1030
					架設工具損料 組立工具及びボルト締め付け用工具		供用日	30		V2010 施工 第0 -0008号表 V2020 施工 第0 -0009号表 K0620
					ドリフトピン損料 M22用 φ24.5×150mm		供用日	24		Y212A003225
					仮締めボルト損料 M22用 φ22mm		供用日	24		Y324N003226
					発動発電機 ディゼルエンジン駆動 25KVA		日	24		Y4462003227
				橋梁現場塗装工						
				現場塗装工						
				現場塗装 (F-11)			m2	7.0		S7320 施工 第0 -0010号表 S7320 施工 第0 -0011号表 S7320 施工 第0 -0012号表 S7320 施工 第0 -0013号表
					橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 継手部素地調整 (動力工具)		m2	1		
					橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 ミストコート変性エポキシ (1層)		m2	1		
					橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 超厚膜球形樹脂塗料 (2回/層)		m2	1		
					橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 中塗り ふっ素 濃彩		m2	1		

数 量 総 括 表

工 事 名 :
工 種 種 別 :

路 河 川 名 :
施 工 箇 所 :

工 種 ・ 種 別			細 目		規 格 等	単 位	設 計 数 量	算 出 根 拠	積 算 シ ス テ ム コ ー ド
レベル0	レベル1	レベル2	レベル3	レベル4					
					橋梁塗装工 (新橋塗装) 新橋現場 上塗り ふっ素 濃彩	m2	1		S7320 施工 第0 -0014号表 Y212B003230
		床版工							Y321I003231
			床版工						Y4420003233
				型枠		m2	222.5		Y4420003233
				型枠 (鋼橋床版) 補正なし	工場	m2	1		SPE501 施工 第0 -0015号表 Y442L003234
				鉄筋	SD345 D16、D19	t	14.998		S7000 施工 第0 -0016号表 Y442K003235
				鉄筋工 (太径鉄筋含む) -材料費含む- 一般構造物 (橋梁用床版)	S0 (1工事当りの全体数量10t以上)	t	1		S7000 施工 第0 -0016号表 Y442K003235
				コンクリート	30・12・25 (20)・55% N	m3	48.86		SPB401 施工 第0 -0017号表 Y45A1001011
				コンクリート 無筋・鉄筋構造物	コンクリートポン車打設	m3	1		SPB401 施工 第0 -0017号表 Y45A1001011
				養生 (鋼橋床版)		m2	240.0		SPE505 施工 第0 -0018号表 SPE506 施工 第0 -0019号表 Y212D003240
				養生 (鋼橋床版)		m2	1		SPE505 施工 第0 -0018号表 SPE506 施工 第0 -0019号表 Y212D003240
				養生マット (材料費)		m2	1.1		Y212D003240
		橋梁付属物工							Y326E003241
			伸縮装置工						Y446Y003242
				伸縮装置		m	4.1		Y446Y003242
				伸縮装置	橋梁用伸縮継手装置設置工 (材料別) 新設 普通型	m	1		S7007 施工 第0 -0020号表 F1110
				伸縮装置	鋼製橋梁用伸縮装置 伸縮量20mm型	m	1		F1110
				伸縮装置		m	8.2		Y446Y003242
				伸縮装置	橋梁用伸縮継手装置設置工 (材料別) 新設 普通型	m	1		S7007 施工 第0 -0020号表 F1115
				伸縮装置	鋼製橋梁用伸縮装置 伸縮量40mm型	m	1		F1115
				伸縮装置用遮水エッジ		箇所	2.0		Y446Y003242
				伸縮装置用遮水エッジ	伸縮装置用遮水エッジ 伸縮量20mm型用	箇所	1		F1120
				伸縮装置用遮水エッジ		箇所	4.0		Y446Y003242
				伸縮装置用遮水エッジ	伸縮装置用遮水エッジ 伸縮量40mm型用	箇所	1		F1125
				地覆シール材		式	1.0		Y446Y003242
				シール材	シリコン系 プライマー含む	L	6.4		TP769
				バックアップ材	ウレタンフォーム	L	12.8		TP795
				落橋防止装置工					Y326F003245
				落橋防止装置	橋台部	箇所	8.0		Y447V003246

数 量 総 括 表

工 事 名 :
工 種 種 別 :

路 河 川 名 :
施 工 箇 所 :

工 種 ・ 種 別					細 目	規 格 等	単 位	設 計 数 量	算 出 根 拠	積 算 シ ス テ ム コ ー ド
レベル0	レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5					
					落橋防止装置取付工		組	1		S6050 施工 第0 -0021号表
					落橋防止装置 (PCケーブル) 橋台部 緩衝材含む		組	1		F1130
				落橋防止装置	橋脚部		箇所	4.0		Y447V003246
					落橋防止装置取付工		組	1		S6050 施工 第0 -0021号表
					落橋防止装置 (PCケーブル) 橋脚部 緩衝材含む		組	1		F1145
				排水装置工						Y326G003247
				排水柵			箇所	8.0		Y4471003248
					排水柵 排水柵B 20kg/個以上 110kg/個以下		箇所	1		SPD261 施工 第0 -0022号表
				排水管			m	12.5		Y4472003249
					排水管設置 VP管		m	1		SPE781 施工 第0 -0023号表
				排水管材料			式	1.0		Y4472003249
					排水管 L=1,780mm VPφ150 ゴム板・タップボルト含む	孔明4-φ12mm 水栓ソケット、コップル付き	本	2.0		F1310
					排水管 L=1,480mm VPφ150 ゴム板・タップボルト含む	孔明4-φ12mm	本	4.0		F1320
					排水管 L=1,530mm VPφ150 ゴム板・タップボルト含む	孔明4-φ12mm 水栓ソケット、コップル付き	本	2.0		F1330
				地覆工						Y326H003250
				場所打地覆			式	1.0		Y4473003251
					コンクリート (膨張剤入) 無筋・鉄筋構造物	コンクリートポンプ車打設	m3	18.61		SPB401 施工 第0 -0024号表
					鉄筋工 (太径鉄筋含む) 一材料費含む一 一般構造物 (補正無)	S0 (1工事当りの全体数量10t以上)	t	0.920		S7000 施工 第0 -0025号表
					型枠 一般型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	63.6		SPB431 施工 第0 -0026号表
				シール材			L	8.7		Y446Y003242
					シール材 シリコン系 プライマー含む		L	1		TP769
				橋梁用防護柵工						Y326I003253
				橋梁用防護柵			m	101.4		Y4475003254
					橋梁用高欄 組立式		m	1		SPD265 施工 第0 -0027号表
					橋梁用鋼製防護柵 種別C種	横断勾配2%対応	m	1		F1410
				銘板工						Y321R003259
				橋名板			枚	4.0		Y445Z003260
					橋名板取付		枚	1		SPD263 施工 第0 -0028号表
					盗難防止用ナット シロック シャーナットM10 SUS	見積り	個	4		FD2080

数 量 総 括 表

工 事 名 :
工 種 種 別 :

路 河 川 名 :
施 工 箇 所 :

工 種 ・ 種 別					細 目	規 格 等	単 位	設 計 数 量	算 出 根 拠	積 算 シ ス テ ム コ ー ド
レベル0	レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5					
				橋歴板			枚	1.0		Y4460003261
					橋名板取付		枚	1		SPD263 施工 第0 -0029号表
			鋼橋足場等設置工							Y21KJ008296
			橋梁足場工							Y32LV008297
				床版足場			m2	240.8		Y44N2008299
					主体足場 (パイプ吊足場)		m2	1		S6026
					プレートガーダ・ボックスガーダ		m2	1		施工 第0 -0030号表
					安全通路		m2	1		S6056
					プレートガーダ・ボックスガーダ		m2	1		施工 第0 -0031号表
					部分作業床		m2	1		S6057
					プレートガーダ・ボックスガーダ		m2	1		施工 第0 -0032号表
					朝顔		m2	1		S6058
					プレートガーダ・ボックスガーダ		m2	1		施工 第0 -0033号表
					床版追加足場		m2	1		S6059
										施工 第0 -0034号表
			舗装工							Y2124002982
			橋面防水工							Y325U002986
				橋面防水			m2	179.0		Y44DG002987
					橋面防水工 (材料含)		m2	1		S7160
					シート系防水 (新設)		m2	1		施工 第0 -0035号表
				排水用導水管			m	102.4		Y446Y003242
					排水用導水管		m	1		F1150
					樹脂製 φ15mm		m	1		
				成型目地材			m	127.6		Y446Y003242
					成型目地材		m	1		F1160
					厚5mm×幅35mm		m	1		
				床版水抜き管			個	8.0		Y4471003248
					床版水抜パイプ据付工		箇所	1		V3000
					床版水抜き管		個	1		施工 第0 -0036号表
					曲管 床版厚205mm用		個	1		F1170
				フレキシブルチューブ	片ナット		m	5.2		Y446Y003242
					フレキシブルチューブ取付工		m	1		V3010
					フレキシブルチューブ	SUS製	m	1		施工 第0 -0037号表
					φ25mm 片ナット付き		m	1		F1190
				フレキシブルチューブ	両ナット		m	4.8		Y446Y003242
					フレキシブルチューブ取付工		m	1		V3010
					フレキシブルチューブ	SUS製	m	1		施工 第0 -0037号表
					φ25mm 両ナット付き		m	1		F1200
				フレキシブルチューブ取付金具			箇所	4.0		Y4471003248
					フランジ取付金具	溶融亜鉛めっき	個	1		F1210
					足幅47mm		個	1		

数 量 総 括 表

工 事 名 :
工 種 種 別 :

路 河 川 名 :
施 工 箇 所 :

工 種 ・ 種 別					細 目	規 格 等	単 位	設 計 数 量	算 出 根 拠	積 算 シ ス テ ム コ ー ド
レベル0	レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5					
					チューブ支持金具 呼び径25mm用	溶融亜鉛めっき	個	1		F1220
										Y3212002988
				アスファルト舗装工						Y443A002991
				基層	密粒度As13ポリマー改質Ⅱ型 t=4cm		m2	179.0		SPD021
					基層(車道・路肩部) 3.0m超	平均仕上り厚40mm	m2	1		施工 第0-0038号表
				表層	密粒度As13ポリマー改質Ⅱ型 t=4cm		m2	179.0		Y443B002992
					表層(車道・路肩部) 3.0m超	平均仕上り厚40mm	m2	1		SPD023
										施工 第0-0039号表
				橋梁下部						Y100L003512
				橋台工						Y2121003537
				橋台躯体工(A1橋台)						Y32M9003589
				コンクリート			m3	0.65		Y45PG007490
					コンクリート 無筋・鉄筋構造物	人力打設	m3	1		SPB401
				型枠			m2	2.0		施工 第0-0040号表
					型枠 一般型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	1		Y4420003594
				橋台躯体工(A2橋台)						SPB431
				コンクリート			m3	0.58		施工 第0-0026号表
					コンクリート 無筋・鉄筋構造物	人力打設	m3	1		Y32M9003589
				型枠			m2	2.3		Y45PG007490
					型枠 一般型枠	鉄筋・無筋構造物	m2	1		SPB401
										施工 第0-0040号表
				直接工事費						Y4420003594
				運搬費			式			SPB431
				重建設機械分解組立輸送費			式	1.0		施工 第0-0026号表
					重建設機械分解組立輸送 分解組立+輸送(往復)	クローレン系 35t吊を超え 80t吊以下	回	1		G0000
				重建設機械分解組立費			回			Z0004
					重建設機械分解組立 分解組立	クローレン系 35t吊を超え 80t吊以下	回	1		Y2Y02007335
				安全費			式			S0080
				放射線障害防止措置に係る費用			式			施工 第0-0041号表
					使い捨て式防塵マスク		枚	275		Y2Y01007334
					手袋 インナー用、ニトリル手袋		双	275		S0085
					手袋 アウター用、ゴム手袋		双	275		施工 第0-0042号表

数量総括表

工事名 :
 工事種別 :

路河川名 :
 施工箇所 :

工事種別					細目	規格等	単位	設計数量	算出根拠	積算システムコード
レベル0	レベル1	レベル2	レベル3	レベル4	レベル5					
					防護服		着	275		T5941
					タイベック ソフトウエアⅢ型同等品					
					ゴーグル		個	275		T5951
					空間線量計損料					
					A地区		日	55		K5010
					個人被ばく線量計損料					
					A地区		日	275		K5030
					GMサーベイメータ損料					
					A地区		日	55		K5050
					工事名標示板費		基	2		Y2YK2007379
					工事名標示板加算額		基	1		S9990
										施工 第0 -0043号表
営繕費							式			Z0007
					工事名標示板		台	1		Y2YK2007379
					工事名標示板		台	1		T9941
					1100×1600 枠付 カプセル反射(オレンジ)					
共通仮設費(率)							式			Z0009
共通仮設費計										G1000
純工事費										G2000
現場管理費							式			Z0020
工事原価										G4000
一般管理費							式			Z0030
工事価格										G4700
工事価格 (まるめ)										G4800
消費税等相当額							式			Z0038
工事費計										G4900

数量集計表(1)

Y1	Y2	Y3	Y4	規格	単位	数量	算式
	鋼橋上部						
	工場製作工						
		桁製作工					数量計算書(上部工)P.2
		製作加工		H桁鋼橋梁(合成桁) 荷重分配横桁加算額	t	37.993	= 33.226 + 3.074 + 0.471 + 1.098 + 0.014 + 0.108 + 0.002
		落橋防止装置製作工			t	3.722	数量計算書(上部工)P.3 = 1.734 + 0.296 + 1.692
	床版工						
		床版工					数量計算書(上部工)P.23
				鉄筋SD345 D16,19	t	14.998	= 1.298 + 13.700
				鉄筋SD345 D13	t	0.920	= 0.920 ※地覆工にて計上
				養生	m2	240.0	= 全幅 × 桁長 × 径間 = 5.200 × 23.075 × 2
	橋梁付属物工						
		排水装置工					数量計算書(上部工)P.22
		排水管			m	12.5	= 1.780 × 2 + 1.480 × 4 + 1.530 × 2
	舗装工						
		橋面防水工					数量計算書(上部工)P.24
				排水用導水管	m	102.4	土木工事標準積算基準P.②1006 = 97.5 × 1.05
				成型目地材	m	127.6	= 121.5 × 1.05

架設根拠 (1)

1. 施工箇所 : 菅原橋

■ 桁形式

飯桁	1
----	---

輸送重量 : 主(横)桁 + 主桁継手 + 吊金具 + 水切 + 支点補強 + 支承 + 排水装置 + 排水管支持金具
= 37,869 + 3,648 + 168 + 14 + 108 + 2,626 + 0 + 2
= 44,435 kg

輸送距離
工場(茨城県神栖市) ~ 現場 L = 205.0 km

2. 主桁質量集計

主桁質量 : 主桁重量 + 添接板 - 高力ボルト重量
= 33,226 + 3,648 - 816
= 36,058 kg

3. 橋体総質量集計

橋体総質量 : 主(横)桁 + 主桁継手 + 吊金具 + 落橋防止フランク + 水切板 + 支点上補強板 - 各高力ボルト重量
+ 排水管支持金具
= 37,869 + 3,648 + 168 + 1,734 + 296 + 1,692 + 14 + 108 - (70 + 88 + 816 + 92 + 50 + 100)
+ 2
= 44,315 kg

架設回数 クローラークレーン 65t吊 6 回 N=3主桁 × 2径間
計 6 回

架設根拠（2）

4. 地組質量集計

地組質量 使用機械 : クローラークレーン 65t吊 36,058 kg

$$\begin{aligned}\text{地組重量} &= \text{主桁重量} + \text{主桁継手重量} - \text{主桁継手高力ボルト重量} \\ &= 33,226 + 3,648 - 816\end{aligned}$$

架設根拠（3）

5. 基本条件集計

(1) 支承据付工 (一般支承) 1

設置箇所	橋台H	A1・A2	<2m	P1	≥2m	合計
沓設置数		6	基	6	基	12 基
沓総質量		2.626			t	2.626 t
使用クレーン(標準)		ラフテレンクレーン25t吊				0.219 t/基 (平均)

(2) 地組工 (鉋桁) 1

使用クレーン規格	クローラクレーン 65t吊		合計
縦列継手数	12	ヶ所	12 ヶ所
縦列地組質量	36.058	t	36.058 t

(3) 架設工 (鉋桁) 1

使用クレーン規格	クローラクレーン 65t吊		合計
主桁架設回数(回)	6	回	6 回
橋体総質量(t)	44.315	t	44.315 t
主桁質量(t)	36.058	t	36.058 t

(4) 本締工

	橋体工	落橋防止	合計
高力ボルト本数	本	本	本
トルシアボルト本数	1712 本	390 本	2102 本
合計本数	1712 本	390 本	2102 本

(5) 落橋防止装置取付工

	橋台	橋脚	合計
鋼棒、ケーブル本数	8 本	4 本	12 本
使用クレーン(標準)	ラフテレンクレーン25t吊		

架設根拠 (4)

6. 支承据付工 (一般支承)

基準：[II] IV-7-③-4、5

(1) 1日当り据付基数

$$D_n = \frac{1}{0.082 \cdot W + 0.324} = \frac{1}{0.082 \times 0.219 + 0.324} = \underline{2.9} \text{ 基/日}$$

$$W: \text{沓1基当り質量} = 2.626 \text{ t} / 12 \text{ 基} = 0.219 \text{ t/基}$$

$$N: \text{総基数} = 12 \text{ 基}$$

表4.2 ゴム支承据付工歩掛

種別	日当り施工量 Dn(基/日)	編成人員(人)		機械名	諸雑費率(%)
○ 一般支承	$D_n = \frac{1}{0.082} \times W + 0.324$	橋梁世話役	1	ラフテレン クレーン25 t 吊	H < 2m
		橋梁特殊工	3		2 (0.9)
機能分離型	$D_n = \frac{1}{0.101} \times W + 0.484$	普通作業員	1		2m ≤ H

(2) 所要日数

$$\textcircled{C} = N \times 1 / D_n = 12 \times 1 / 2.9 = \boxed{4.2} \text{ 日}$$

$$c1(\text{ラフテレンクレーン25t吊}) = 4.2 \times 6.0 / 12.0 = \boxed{2.1} \text{ 日}$$

$$c2(\text{クローラクレーン65t吊}) = 4.1 \times 6.0 / 12.0 = \boxed{2.1} \text{ 日}$$

架設根拠 (5)

7. 地組工 : (鋸桁)形式

基準 : [Ⅱ] IV-7-③-5

(1) 1日当り地組質量

$$D_g = \frac{G}{0.026 \cdot (G + 77)} = \frac{36.058}{0.026 \times (36.058 + 77)} = \underline{12.3} \text{ t/日}$$

$$G: \text{地組質量} = 36.058 \text{ t}$$

【地組工歩掛】

桁形式	日当り施工量 D _g (t/日)	編成人員(人)		諸雑費率 (%)
● 鋸桁 ラーメン(鋸桁形式)	D _g = $\frac{G}{0.026(G+77)}$	橋梁世話役	1	3
		橋梁特殊工	5	
箱桁 ラーメン(箱桁形式)	D _g = $\frac{G}{0.018(G+77)}$	橋梁世話役	1	
		橋梁特殊工	6	
小数I桁 ラーメン(鋸桁形式)	D _g = $\frac{G}{0.023(G+77)}$	橋梁世話役	1	
		橋梁特殊工	5	
細幅箱桁 ラーメン(箱桁形式)	D _g = $\frac{G}{0.018(G+77)}$	橋梁世話役	1	
		橋梁特殊工	6	

(2) 所要日数

$$\textcircled{B} = G / D_g = 36.058 / 12.3 = \boxed{2.9} \text{ 日}$$

架設根拠 (6)

8. 架設工 : (鋳 桁) クレーン架設

基準 : [II] IV-7-③-6

(1) 1日当り架設重量

$$D_w = \frac{W}{0.24 \cdot a \cdot (n+12)}$$

$$= \frac{44.315}{0.24 \times 1.0 \times (6 + 12)}$$

$$= 10.3 \quad \text{t/日} = \underline{10.3} \quad \text{t/日}$$

ただし 鋳 桁 $9 \leq D_w \leq 45\text{t/日}$
 ただし 箱 桁 $20 \leq D_w \leq 65\text{t/日}$
 ただし 小数 I 桁 $9 \leq D_w \leq 55\text{t/日}$
 ただし 細幅箱桁 $20 \leq D_w \leq 65\text{t/日}$

W : 橋体総質量 = $\frac{44.315}{1}$ t
 n : 主桁架設回数 = $\frac{6}{1}$ 回
 a : 一部材重量による補正係数 = $\frac{1.0}{1}$

鋳 桁	一部材質量(t)	10以下	10超15以下	15超20以下	20超
ラーメン(鋳桁)	a	1.0	1.2	1.5	1.9
箱 桁	一部材質量(t)	20以下	20超30以下	30超40以下	40超
ラーメン(箱桁)	a	1.1	1.6	2.0	2.5
小数 I 桁	一部材質量(t)	20以下	20超30以下	30超40以下	40超
ラーメン(鋳桁)	a	1.3	1.7	2.0	2.2
細幅箱桁	一部材質量(t)	20以下	20超30以下	30超40以下	40超
ラーメン(箱桁)	a	1.1	1.6	2.0	2.5

↳ <橋梁架設工事の積算>

$$\text{一部材質量} = \frac{\text{主桁質量}}{\text{主桁架設回数}} = \frac{36.058}{6} = 6.010 \quad \text{t}$$

$$\text{主桁質量} = 36.058 \quad \text{t}$$

(2) 所要日数

(A) = $W / D_w = 44.315 / 10.3 = \boxed{4.3}$ 日

架設根拠 (7)

9. 本締工

基準 : [II] IV-7-③-8

(1) 1日当り施工量

$$Dq = \frac{Q}{0.41 \times Q / 1,000 + 2.13} = \frac{2,102}{0.41 \times 2,102 / 1,000 + 2.13}$$
$$= 700 \text{ 本/日} \Rightarrow \underline{\underline{700}} \text{ 本/日}$$

$$Q: \text{本締ボルト総本数} = \boxed{2,102} \text{ 本}$$

(2) 所要日数

$$\textcircled{H} = Q / Dq = 2,102 / 700 = \boxed{\underline{\underline{3.0}}} \text{ 日}$$

10. 落橋防止装置取付工

基準 : [II] IV-7-③-9

(1) 1日当り施工量

$$Dk = \boxed{4} \text{ 組/日}$$

(2) 所要日数

$$\textcircled{D} = K / Dk = 12 / 4 = \boxed{\underline{\underline{3.0}}} \text{ 日}$$

$$K: \text{落橋防止装置組数} = 12 \text{ 組}$$

架設根拠（8）

1 1. 架設用機械設備及び工具の供用日数算出表

基準：[Ⅱ]Ⅳ-7-③-19

設備機械工具名	工 法 別	計 算 式			供用日数
移動式クレーン	クローラークレーン	架設用 (地組・支承)	65t吊	$(A + B + C2)$ $= (4.3 + 2.9 + 2.1)$	9
	ラフテレンスクレーン	作業用 (支承・落防)	25t吊	$(C1 + D) =$ $= 2.1 + 3.0 =$	5
		作業用			
架設工具 (組立用工具及びホルト締付用工具)		$(A+B+C+D+H) \times 1.7 =$ $= (4.3+2.9+4.2+3.0+3.0) \times 1.7 =$			30
ドリフトピン及び 仮締ホルト		$(A+B+C+H) \times 1.7 =$ $= (4.3+2.9+4.2+3.0) \times 1.7 =$			24
<p>ホルト総本数 = 2,102 本</p> <p>ドリフトピン本数 = ホルト総本数 $\times 1/3 \times 1/3$ $= 2,102 \text{本} \times 1/3 \times 1/3 =$ 234 本</p> <p>仮締ホルト本数 = ホルト総本数 $\times 1/3 \times 2/3$ $= 2,102 \text{本} \times 1/3 \times 2/3 =$ 467 本</p>					
発動発電気	25KVA	$(A+B+C+E+H) \times 1.7 =$ $= (4.3+2.9+4.2+0.0+3.0) \times 1.7 =$			24

所要日数集計

工 種			所要日数	計
架設日数	A		4.3	4.3
地組日数	B		2.9	2.9
支承据付日数	C	c1(25t)	2.1	4.2
		c2(65t)	2.1	
落橋防止取付日数	D		3.0	3.0
ﾊﾞﾝﾄ設置撤去	E		-	-
ﾊﾞﾝﾄ基礎設置撤去	E'		-	-
ホルト締付日数	H		3.0	3.0
小運搬日数	I		-	-
合成床版架設日数	J		-	-

架設根拠 (9)

1 2. 鋼橋架設に伴う足場数量の算定表

参考資料

(1) 架設所要日数 : D1

所要日数集計

工 種		所要日数	
架設日数	A	4.3	
地組日数	B	2.9	
沓据付日数	C	4.2	
落橋防止取付日数	D	3.0	
ホルト締付日数	H	3.0	
合 計	: D1 =	17.4	

(2) 床版所要日数 : D2

(パーティ編成数: 1 パーティ,型枠,鉄筋に適用)
(径間数補正: 1 径間,各径間ごと作業の場合)

工 種	数 量	1 日 り 当 作 業 量	算 式	所要日数	
床版	型枠	222.5 m ²	20 m ² : I-12-③-142	222.5 / 20.0 / 1 / 1	11.1
	埋殺型枠	m ²	100 m ² : I-12-③-55	0.0 / 100.0 / 1 / 1	-
	鉄筋	14.998 t	4.0 t : I-12-④-1	14.998 / 4.0 / 1 / 1	3.7
	(排水柵設置)	8 箇所	10 箇所: I-12-③-110	8.0 / 10.0 / 1	0.8
	Co打設:10-100m ³	48.86 m ³	69 m ³ : I-12-③-55	48.86 / 69.0 / 1	0.7
	Co養生期間 (普通 15°C)		5 日 共通仕様書I:P.87	5.0 / 1.7 (供用率)	2.9
地覆	型枠	63.6 m ²	38 m ² : I-12-③-55	63.6 / 38.0 / 1 / 1	1.7
	鉄筋	0.920 t	3.5 t : I-12-④-1	0.920 / 3.5 / 1 / 1	0.3
	Co打設:10-100m ³	18.61 m ³	69 m ³ : I-12-③-55	18.61 / 69.0 / 1	0.3
	Co養生 (混合 15°C)		7 日 共通仕様書I:P.86	7.0 / 1.7 (供用率)	4.1
小 計				25.6	
照明受台	型枠	m ²	38 m ² : I-12-③-58	0.0 / 38.0 / 1 / 1	-
	鉄筋	t	3.5 t : I-12-④-1	0.000 / 3.5 / 1 / 1	-
	コンクリート打設	m ³	4 m ³ : I-12-③-58	0.00 / 4	-
	コンクリート養生		※地覆工に含む		※
小 計				-	
高 欄	101.4 m	33 m: I-12-③-110	101.4 / 33.0 / 1	3.1	
合 計 : D2 =				28.7	

架設根拠 (10)

(3) 塗装所要日数: D3

基準 [II] VI-1-③-2~

外面塗装: F-11 - m²

区分	規格・仕様	施工量/日	計算式	所要日数	塗装間隔	日数+間隔 合計
素地調整	動力工具処理 ISO St3	38	0.0/38			
ミスコート	変形エポキシ樹脂塗料(1回)	325	0.0/325		1.0	
下塗り	超厚膜形エポキシ樹脂塗料(2層)	115	0.0/115		1.0	
中塗り	ふっ素樹脂塗料	300	0.0/300		1.0	
上塗り	ふっ素樹脂塗料	300	0.0/300			
計						-

内面塗装: F-12 - m²

区分	規格・仕様	施工量/日	計算式	所要日数	塗装間隔	日数+間隔 合計
素地調整	動力工具処理 ISO St3	38	0.0/38			
ミスコート	変形エポキシ樹脂塗料(1回)	325	0.0/325		1.0	
下塗り	超厚膜形エポキシ樹脂塗料(2層)	115	0.0/115			
計						

パーティ数	1	合計: D3 =	$(0.0 + 0.0) / 1 = 0.0$ ※	-
-------	---	----------	---------------------------	---

※本橋は耐候性鋼材裸仕様であるため現場塗装はない。

(4) 足場の組立・解体日数

1) 算定要素集計

【桁形式】:	プレート・ボックスカーダ	1	【桁高】:	0.900 m
工種	数量	単位		
① 足場工 =	パイプ吊り足場	1	0:無 1:パイプ吊 2:ワイヤーブリッジ	
全幅員: W	5.200	m		
橋長: L	46.300	m		
足場面積: A	240.800	m ²	5.200 × 46.300	
パーティ数	1	P	1パーティ編成人員(橋梁特殊工) 5人	
② 防護工 =	防護工無		0:無 1:板張り 2:シート張り	
全幅員: W		m		
必要長: L		m		
防護面積: A		m ²	0.000 × 0.000	
パーティ数		P	1パーティ編成人員(橋梁特殊工)	

2) 所要日数 = 足場面積 / 日施工量 (m²/日) ÷ パーティ数

基準 [III] I-12-③-140

足場種類	日施工量 (m ² /日)	算式	所要日数
主体足場	設置	240.8 / 172 ÷ 1 =	1.4
パイプ吊り足場	撤去	240.8 / 250 ÷ 1 =	1.0
(中段足場:無し)	設置	240.8 / 385 ÷ 1 =	-
	撤去	240.8 / 714 ÷ 1 =	-
安全通路	設置・撤去	240.8 / 385 ÷ 1 =	0.6
部分作業床	設置・撤去	240.8 / 714 ÷ 1 =	0.3
朝顔 (両側)	設置	240.8 / 357 ÷ 1 =	0.7
	撤去	240.8 / 500 ÷ 1 =	0.5
防護工無	設置	0.0 / 0 ÷ 0 =	
	撤去	0.0 / 0 ÷ 0 =	

架設根拠 (1 1)

(5) 足場を供用している月数

種 別	日 数	架設足場		床版足場		塗装足場	
		X ₁	x ₁	X ₂	x ₂	X ₃	x ₃
パイプ吊り足場設置	1.4	1.4	1.4				
中段足場設置							
防護工設置							
安全通路 設置・撤去	0.6	0.6	0.6				
部分作業床 設置・撤去	0.3	0.3	0.3				
朝顔設置	0.7			-	0.7		
架設所要日数:D1	17.4	17.4	17.4				
床版所要日数:D2	28.7			28.7	28.7		
塗装所要日数:D3	-						
朝顔撤去	0.5			0.5	0.5		
防護工撤去							
中段足場撤去							
パイプ吊り足場撤去	1.0			1.0	1.0		
所要日数合計 : D _s		19.7	19.7	30.2	30.9		
供用日数 : D _k =D _s × 1.7		33.5	33.5	51.3	52.5		
供用月数 : D _k / 30		1.1	1.1	1.7	1.8		
		$X = X_1 + X_2 + X_3 = 1.1 + 1.7 + 0.0 =$				2.8 月	

(6) 足場供用月数集計表

種 別		供 用 月 数
パイプ吊り足場	$X_1 + X_2 + X_3$	2.8 ヶ月
中段足場	$X_1 + X_2 + X_3$	- ヶ月
安全通路	x ₁	1.1 ヶ月
部分作業床	x ₁	1.1 ヶ月
朝 顔	x ₂	1.8 ヶ月
床版追加足場	x ₂	1.8 ヶ月
防護工無	$X_1 + X_2 + X_3$	- ヶ月

数 量 集 計

主	桁		33226	kg
ソールプレート	12	枚	471	kg
横桁・その他			3074	kg
分配横桁			1098	kg
小	計		37869	kg
主	桁	継手	12	ヶ所
足場用吊金具	88	枚	168	kg
水切り板	12	枚	14	kg
支点上補強板	48	枚	108	kg
合	計		41807	kg

支	承	A1橋台部 (3個)	691	kg
		P1橋脚部 P1L (3個)	853	kg
		P1橋脚部 P1R (3個)	691	kg
		A2橋台部 (3個)	391	kg
伸縮継手	A1	伸縮量-40用 車道用	L = 4.100	m
	P1	伸縮量-40用 車道用	L = 4.100	m
	A2	伸縮量-20用 車道用	L = 4.100	m
排水装置	8	箇所	675	kg
排水管取付金具	8	箇所	48	kg
防護柵		歩行者自転車用柵を兼用した車両用防護柵 (C種)	101.404	m
鉄筋量	(SD345)		15918	kg
舗装アスファルト面積	(t=8cm)		179.00	m ²
防水層面積	(シート系)		179.00	m ²
床版コンクリート体積	(t=18cm) (30-8-20)		48.86	m ³
地覆コンクリート体積	(24-8-20)		18.61	m ³
床版型枠面積	(木製型枠)		222.46	m ²
地覆型枠面積	(木製型枠)		63.64	m ²
桁端部 C-5 塗装面積		C-5塗装面積	77.50	m ²
		無機ジンクリッチペイント(75μm)	16.59	m ²
		現場塗装面積	6.95	m ²

その他購入品

スラブドレーン(亜鉛メッキ仕様) ---- 8個

衝撃破砕型導水パイプ(樹脂製) (内径15mm) L = 97.5 m

フレキシブルチューブ (外径25mm, SUS304) 両ナット = 4.80 m

片ナット = 5.20 m

フレキシブルチューブ止金具(SS400)(メッキ仕上げ) --- 4個

成型目地材 b=35mm, t=5mm L = 121.50 m

端末処理材 b = 150mm L = 121.50 m

後打ちコンクリート・支承工

種別	細別	規格・区分	単位	数量				
				A1橋台	P1橋脚	A2橋台	合計	
躯体工	コンクリート工	$\sigma_{ck} = 24 \text{ N/mm}^2$	伸縮装置部後打ち	m ³	0.20	-----	0.20	0.40
			地覆部	〃	0.65	-----	0.58	1.23
			合計	〃	0.85	-----	0.78	1.63
	型枠工	一般型枠	伸縮装置部後打ち	m ²	0.4	-----	0.4	0.8
			地覆部	〃	2.0	-----	2.3	4.2
			合計	〃	2.4	-----	2.7	5.0
	支承工	無収縮モルタル		m ³	0.20	0.47	0.15	0.82

落橋防止装置(A1, A2)

	名称	寸法	数量	
			1箇所当り	全数
1	PC鋼より線・ナット	TP30 × 2250	1組	4組
2	セーフティーストッパー	φ200 × 135	1個	4個
3	コイルスプリング	φ83 × 158	1個	4個
4	防錆支圧板	φ200 × 34	2個	8個
5	防錆座金	φ156 × 18	2個	8個
6	緩衝パッキン	φ200 × 25	2個	8個
7	ガイドブロックⅡ	□150 × 150	1個	4個
8	ガイドブロックボルト・ナット	M16 × 230	4組	16組
9	防錆キャップ(鋼製)	φ232 × 600	1個	4個
10	保護カバー(鋼製)	□250 × 210	1個	4個

落橋防止装置(P1)

	名称	寸法	数量	
			1箇所当り	全数
1	PC鋼より線・ナット	TP30 × 2650	1組	4組
2	セーフティーストッパー	φ200 × 95	2個	8個
3	コイルスプリング	φ83 × 156	2個	8個
4	防錆支圧板	φ200 × 34	2個	8個
5	防錆座金	φ156 × 18	2個	8個
6	ガイドブロックⅡ	□150 × 150	2個	8個
7	ガイドブロックボルト・ナット	M16 × 230	8組	32組
8	防錆キャップ(鋼製)	φ232 × 400	2個	8個

落橋防止ブラケット	A1, A2	1734 kg
	A1, A2 G1, G3桁裏面補強	296 kg
	P1	1692 kg

数量	種別	寸 法 (mm)		重 量 (kg)		用 途	材 質	摘 要
		断 面	長 さ	単重(kg/ヶ)	重 量			
		§ 主 桁						
3	H	900 × 300 × 16 × 28	6514	1563.360	4690	主 桁	SMA490AW	橋台側
3	H	900 × 300 × 16 × 28	10065	2415.600	7247	主 桁	SMA490AW	
3	H	900 × 300 × 16 × 28	6495	1558.800	4676	主 桁	SMA490AW	橋脚側
				—	—			
				Σ	16613	kg		
				2 Σ	33226	kg		
		§ 横 桁・その他						
4	H	600 × 200 × 11 × 17	1754	180.662	723	端 横 桁	SMA490AW	
12	PL	95 × 12	844	7.553	91	端補剛材	SMA490AW	
48	TCB	M22	60	0.493	24	高力ボルト	S10TW	
4	R.B	13 φ	500	0.520	2	スラブアンカー	SR235	
6	PL	φ120 × 12		1.065	6	腹板補強板	SMA490AW	落防孔補強
4	H	350 × 175 × 7 × 11	1754	86.648	347	中間横桁	SMA400AW	
8	PL	95 × 9	844	5.665	45	補剛材	SMA400AW	
24	TCB	M22	55	0.478	11	高力ボルト	S10TW	
648	Stud	22 φ	130	0.445	288	スタッドジベル	SS400相当	
				—	—			
				Σ	1537	kg		
				2 Σ	3074	kg		
				144本	70kg	高力ボルト	S10TW	
		§ ソールプレート						
3	PL	420 × 36	520	61.720	185	ソールプレート	SMA400BW	S1
3	PL	420 × 22	420	30.464	91	ソールプレート	SMA400AW	S2
3	PL	420 × 22	520	37.718	113	ソールプレート	SMA400AW	S3
3	PL	330 × 32	330	27.356	82	ソールプレート	SMA400BW	S4
				—	—			
				Σ	471	kg		
		§ 足場用吊金具						
44	PL	90 × 9	300	1.908	84	吊 金 具	SMA400AW	
				—	—			
				Σ	84	kg		
				2 Σ	168	kg		

1) ゴム支承 (CR+SM490+SS400)

0.370	×	0.470	×	0.110	×	1500	=	28.6	kg		
0.110	×	0.230	×	0.110	×	-1500	=	-4.2	kg		
0.350	×	0.450	×	0.045	×	-1500	=	-10.6	kg		
0.120	×	0.240	×	0.045	×	1500	=	1.9	kg		
0.350	×	0.450	×	0.045	×	7850	=	55.6	kg		
0.120	×	0.240	×	0.045	×	-7850	=	-10.2	kg		
0.100	×	0.100	×	0.100	×	1500	=	1.5	kg		
0.095	×	0.095	×	0.098	×	-1500	=	-1.3	kg		
0.095	×	0.095	×	0.100	×	7850	=	7.1	kg		
0.554	×	0.470	×	0.049	×	1500	=	19.1	kg		
0.550	×	0.450	×	0.045	×	-1500	=	-16.7	kg		
0.550	×	0.450	×	0.045	×	7850	=	87.4	kg		
$(0.033^2) \times \pi / 4$			×	0.028	×	-7850	×	4	=	-0.8	kg
$(0.033^2) \times \pi / 4$			×	0.002	×	-1500	×	4	=	0.0	kg
$(0.016^2) \times \pi / 4$			×	0.016	×	-7850	×	8	=	-0.2	kg
$(0.016^2) \times \pi / 4$			×	0.002	×	-1500	×	8	=	0.0	kg
								Σ	=	157.2	kg

2) 上沓 (SM490A)

0.420	×	0.520	×	0.032	×	7850	=	54.9	kg		
$(0.026^2) \times \pi / 4$			×	0.018	×	-7850	×	8	=	-0.6	kg
$(0.018^2) \times \pi / 4$			×	0.014	×	-7850	×	8	=	-0.2	kg
$(0.027^2) \times \pi / 4$			×	0.032	×	-7850	×	4	=	-0.6	kg
$(0.101^2) \times \pi / 4$			×	0.016	×	-7850			=	-1.0	kg
								Σ	=	52.5	kg

3) せん断キー (SS400)

$(0.100^2) \times \pi / 4$			×	0.031	×	7850	=	1.9	kg
----------------------------	--	--	---	-------	---	------	---	-----	----

4) 六角穴付ボルト (強度区分12.9)

M16	×	30		N	=	8 本						
							0.084	×	8	=	0.7	kg

5) 六角ボルト (強度区分8.8)

M27	×	80		N	=	4 本								
							(0.520	+	0.040)	×	4	=	2.2	kg

6) アンカーボルト (SD345)

D35	×	530		N	=	4 本								
							7.51	×	0.530	×	4	=	15.9	kg

設置数

N = 3 基

1) ゴム支承	157.2	×	3	=	471.6 kg
2) 上沓	52.5	×	3	=	157.5 kg
3) せん断キー	1.9	×	3	=	5.7 kg
4) 六角穴付ボルト	0.7	×	3	=	2.1 kg
5) 六角ボルト	2.2	×	3	=	6.6 kg
6) アンカーボルト	15.9	×	3	=	47.7 kg

Σ = 230.4 kg 691.2 kg

支承数量計算書

P1L(Mov)

1) ゴム支承(CR+SM490+SS400)

0.370	×	0.370	×	0.077	×	1500	=	15.9	kg		
0.125	×	0.125	×	0.077	×	-1500	=	-1.8	kg		
0.350	×	0.350	×	0.038	×	-1500	=	-7.0	kg		
0.135	×	0.135	×	0.038	×	1500	=	1.0	kg		
0.350	×	0.350	×	0.038	×	7850	=	36.5	kg		
0.135	×	0.135	×	0.038	×	-7850	=	-5.4	kg		
0.115	×	0.115	×	0.067	×	1500	=	1.3	kg		
0.110	×	0.110	×	0.065	×	-1500	=	-1.2	kg		
0.110	×	0.110	×	0.067	×	7850	=	6.4	kg		
0.674	×	0.474	×	0.064	×	1500	=	30.7	kg		
0.670	×	0.470	×	0.060	×	-1500	=	-28.3	kg		
0.670	×	0.470	×	0.060	×	7850	=	148.3	kg		
$(0.048^2) \times \pi / 4$			×	0.043	×	-7850	×	4	=	-2.4	kg
$(0.048^2) \times \pi / 4$			×	0.002	×	-1500	×	4	=	0.0	kg
$(0.020^2) \times \pi / 4$			×	0.019	×	-7850	×	8	=	-0.4	kg
$(0.020^2) \times \pi / 4$			×	0.002	×	-1500	×	8	=	0.0	kg
							Σ	=		193.6	kg

2) 上沓(SM490A)

0.420	×	0.420	×	0.036	×	7850	=	49.9	kg		
$(0.032^2) \times \pi / 4$			×	0.022	×	-7850	×	8	=	-1.1	kg
$(0.022^2) \times \pi / 4$			×	0.014	×	-7850	×	8	=	-0.3	kg
$(0.033^2) \times \pi / 4$			×	0.036	×	-7850	×	4	=	-1.0	kg
$(0.151^2) \times \pi / 4$			×	0.021	×	-7850			=	-3.0	kg
							Σ	=		44.5	kg

3) せん断キー(SS400)

$(0.150^2) \times \pi / 4$			×	0.041	×	7850	=	5.7	kg
----------------------------	--	--	---	-------	---	------	---	-----	----

4) 六角穴付ボルト (強度区分12.9)

M20	×	35		N	=	8 本					
						0.159	×	8	=	1.3	kg

5) 六角ボルト (強度区分8.8)

M33	×	85		N	=	4 本					
				(0.860	+	0.090)	×	4	=	3.8	kg

6) アンカーボルト (SD345)

D51	×	555		N	=	4 本					
				15.90	×	0.555	×	4	=	35.3	kg

設置数

N = 3 基

1) ゴム支承	193.6	×	3	=	580.8 kg
2) 上沓	44.5	×	3	=	133.5 kg
3) せん断キー	5.7	×	3	=	17.1 kg
4) 六角穴付ボルト	1.3	×	3	=	3.9 kg
5) 六角ボルト	3.8	×	3	=	11.4 kg
6) アンカーボルト	35.3	×	3	=	105.9 kg

$\Sigma =$ 284.2 kg 852.6 kg

1) ゴム支承(CR+SM490+SS400)

0.370	×	0.470	×	0.110	×	1500	=	28.6	kg		
0.110	×	0.230	×	0.110	×	-1500	=	-4.2	''		
0.350	×	0.450	×	0.045	×	-1500	=	-10.6	''		
0.120	×	0.240	×	0.045	×	1500	=	1.9	''		
0.350	×	0.450	×	0.045	×	7850	=	55.6	''		
0.120	×	0.240	×	0.045	×	-7850	=	-10.2	''		
0.100	×	0.100	×	0.100	×	1500	=	1.5	''		
0.095	×	0.095	×	0.098	×	-1500	=	-1.3	''		
0.095	×	0.095	×	0.100	×	7850	=	7.1	''		
0.554	×	0.470	×	0.049	×	1500	=	19.1	''		
0.550	×	0.450	×	0.045	×	-1500	=	-16.7	''		
0.550	×	0.450	×	0.045	×	7850	=	87.4	''		
$(0.033^2) \times \pi / 4$			×	0.028	×	-7850	×	4	=	-0.8	''
$(0.033^2) \times \pi / 4$			×	0.002	×	-1500	×	4	=	0.0	''
$(0.016^2) \times \pi / 4$			×	0.016	×	-7850	×	8	=	-0.2	''
$(0.016^2) \times \pi / 4$			×	0.002	×	-1500	×	8	=	0.0	''
								Σ	=	157.2	kg

2) 上沓(SM490A)

0.420	×	0.520	×	0.032	×	7850	=	54.9	kg		
$(0.026^2) \times \pi / 4$			×	0.018	×	-7850	×	8	=	-0.6	''
$(0.018^2) \times \pi / 4$			×	0.014	×	-7850	×	8	=	-0.2	''
$(0.027^2) \times \pi / 4$			×	0.032	×	-7850	×	4	=	-0.6	''
$(0.101^2) \times \pi / 4$			×	0.016	×	-7850	=	-1.0	''		
								Σ	=	52.5	kg

3) せん断キー(SS400)

$(0.100^2) \times \pi / 4$			×	0.031	×	7850	=	1.9	kg
----------------------------	--	--	---	-------	---	------	---	-----	----

4) 六角穴付ボルト (強度区分12.9)

M16	×	30	N	=	8 本					
					0.084	×	8	=	0.7	kg

5) 六角ボルト (強度区分8.8)

M27	×	80	N	=	4 本							
					(0.520	+	0.040)	×	4	=	2.2	kg

6) アンカーボルト (SD345)

D35	×	530	N	=	4 本							
					7.51	×	0.530	×	4	=	15.9	kg

設置数

N = 3 基

1) ゴム支承	157.2	×	3	=	471.6 kg
2) 上沓	52.5	×	3	=	157.5 //
3) せん断キー	1.9	×	3	=	5.7 //
4) 六角穴付ボルト	0.7	×	3	=	2.1 //
5) 六角ボルト	2.2	×	3	=	6.6 //
6) アンカーボルト	15.9	×	3	=	47.7 //

Σ = 230.4 kg 691.2 kg

1) ゴム支承(CR+SM490+SS400)

0.280	×	0.280	×	0.064	×	1500	=	7.5	kg		
0.095	×	0.095	×	0.064	×	-1500	=	-0.9	kg		
0.260	×	0.260	×	0.037	×	-1500	=	-3.8	kg		
0.105	×	0.105	×	0.037	×	1500	=	0.6	kg		
0.260	×	0.260	×	0.037	×	7850	=	19.6	kg		
0.105	×	0.105	×	0.037	×	-7850	=	-3.2	kg		
0.085	×	0.085	×	0.054	×	1500	=	0.6	kg		
0.080	×	0.080	×	0.052	×	-1500	=	-0.5	kg		
0.080	×	0.080	×	0.054	×	7850	=	2.7	kg		
0.524	×	0.384	×	0.049	×	1500	=	14.8	kg		
0.520	×	0.380	×	0.045	×	-1500	=	-13.3	kg		
0.520	×	0.380	×	0.045	×	7850	=	69.8	kg		
$(0.033^2) \times \pi / 4$			×	0.028	×	-7850	×	4	=	-0.8	kg
$(0.033^2) \times \pi / 4$			×	0.002	×	-1500	×	4	=	0.0	kg
$(0.016^2) \times \pi / 4$			×	0.013	×	-7850	×	8	=	-0.2	kg
$(0.016^2) \times \pi / 4$			×	0.002	×	-1500	×	8	=	0.0	kg
							Σ	=		92.9	kg

2) 上沓(SM490A)

0.330	×	0.330	×	0.028	×	7850	=	23.9	kg		
$(0.026^2) \times \pi / 4$			×	0.018	×	-7850	×	8	=	-0.6	kg
$(0.018^2) \times \pi / 4$			×	0.010	×	-7850	×	8	=	-0.2	kg
$(0.024^2) \times \pi / 4$			×	0.028	×	-7850	×	4	=	-0.4	kg
$(0.101^2) \times \pi / 4$			×	0.016	×	-7850			=	-1.0	kg
							Σ	=		21.7	kg

3) せん断キー(SS400)

$(0.100^2) \times \pi / 4$			×	0.031	×	7850	=	1.9	kg
----------------------------	--	--	---	-------	---	------	---	-----	----

4) 六角穴付ボルト (強度区分12.9)

M16	×	25		N	=	8 本					
						0.078	×	8	=	0.6	kg

5) 六角ボルト (強度区分8.8)

M24	×	80		N	=	4 本					
				(0.390	+	0.030)	×	4	=	1.7	kg

6) アンカーボルト (SD345)

D35	×	380		N	=	4 本					
				7.51	×	0.380	×	4	=	11.4	kg

設置数

N = 3 基

1) ゴム支承	92.9	×	3	=	278.7 kg
2) 上杓	21.7	×	3	=	65.1 kg
3) せん断キー	1.9	×	3	=	5.7 kg
4) 六角穴付ボルト	0.6	×	3	=	1.8 kg
5) 六角ボルト	1.7	×	3	=	5.1 kg
6) アンカーボルト	11.4	×	3	=	34.2 kg

$\Sigma =$ 130.2 kg 390.6 kg

伸縮継手数量計算書

1. 伸縮継手装置 (CR + SS400 + SD345)

A1 伸縮量-40用 車道用 L = 4.100 m

P1 伸縮量-40用 車道用 L = 4.100 m

A2 伸縮量-20用 車道用 L = 4.100 m

2. 遮水エッジ (SS400 + 合成ゴム)

A1 伸縮量-40用 n = 2 組

P1 伸縮量-40用 n = 2 組

A2 伸縮量-20用 n = 2 組

3. シール材 (シリコン系)

A1 サイズ 50.0 mm × 25.0 mm L = 1700 mm

$$V = 5.00\text{cm} \times 2.50\text{cm} \times 170.0\text{cm} \div 1000 = 2.13 \text{ リッター}$$

P1 サイズ 50.0 mm × 25.0 mm L = 1700 mm

$$V = 5.00\text{cm} \times 2.50\text{cm} \times 170.0\text{cm} \div 1000 = 2.13 \text{ リッター}$$

A2 サイズ 50.0 mm × 25.0 mm L = 1700 mm

$$V = 5.00\text{cm} \times 2.50\text{cm} \times 170.0\text{cm} \div 1000 = 2.13 \text{ リッター}$$

合計 2.13リッター+ 2.13リッター+ 2.13リッター = 6.4リッター

4. バックアップ材 (ウレタンフォーム)

A1 サイズ 0.05 m × 0.05 m × 1.7 m × 1000 = 4.25L

P1 サイズ 0.05 m × 0.05 m × 1.7 m × 1000 = 4.25L

A2 サイズ 0.05 m × 0.05 m × 1.7 m × 1000 = 4.25L

合計 4.25L + 4.25L + 4.25L = 12.8L

5. 後打コンクリート

A1 $V = 4.100\text{m} \times 0.350\text{m} \times (0.080\text{m} + 0.080\text{m}) \div 2$

$$+ 4.100\text{m} \times 0.500\text{m} \times (0.100\text{m} + 0.100\text{m}) \div 2$$

$$= 0.320 \text{ m}^3$$

$$\begin{aligned}
 P1 \quad V &= 4.100\text{m} \times 0.350\text{m} \times (0.080\text{m} + 0.080\text{m}) \div 2 \\
 &+ 4.100\text{m} \times 0.350\text{m} \times (0.100\text{m} + 0.100\text{m}) \div 2 \\
 &= 0.320 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A2 \quad V &= 4.100\text{m} \times 0.350\text{m} \times (0.080\text{m} + 0.080\text{m}) \div 2 \\
 &+ 4.100\text{m} \times 0.500\text{m} \times (0.100\text{m} + 0.100\text{m}) \div 2 \\
 &= 0.320 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

6. アンカー筋 (SD345)

$$\begin{aligned}
 A1 \quad \text{桁側} \quad D16 \times 450 \text{ mm} \quad n = 16 \text{ 本} \\
 W_n = 1.560\text{kg/m} \times 0.450\text{m} = 0.702 \text{ kg/本} \quad \Sigma W = 11.2 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{橋台側} \quad D16 \times 470 \text{ mm} \quad n = 16 \text{ 本} \\
 W_n = 1.560\text{kg/m} \times 0.470\text{m} = 0.733 \text{ kg/本} \quad \Sigma W = 11.7 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{橋台側} \quad D16 \times 220 \text{ mm} \quad n = 16 \text{ 本} \\
 W_n = 1.560\text{kg/m} \times 0.220\text{m} = 0.343 \text{ kg/本} \quad \Sigma W = 5.5 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 P1 \quad \text{桁側} \quad D16 \times 450 \text{ mm} \quad n = 32 \text{ 本} \\
 W_n = 1.560\text{kg/m} \times 0.450\text{m} = 0.702 \text{ kg/本} \quad \Sigma W = 22.5 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A2 \quad \text{桁側} \quad D16 \times 450 \text{ mm} \quad n = 16 \text{ 本} \\
 W_n = 1.560\text{kg/m} \times 0.450\text{m} = 0.702 \text{ kg/本} \quad \Sigma W = 11.2 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{橋台側} \quad D16 \times 470 \text{ mm} \quad n = 16 \text{ 本} \\
 W_n = 1.560\text{kg/m} \times 0.470\text{m} = 0.733 \text{ kg/本} \quad \Sigma W = 11.7 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{橋台側} \quad D16 \times 220 \text{ mm} \quad n = 16 \text{ 本} \\
 W_n = 1.560\text{kg/m} \times 0.220\text{m} = 0.343 \text{ kg/本} \quad \Sigma W = 5.5 \text{ kg}
 \end{aligned}$$

- | | | |
|-------------------|-------------|-----|
| 1. PC鋼より線・ナット | TP30 × 2250 | 1 組 |
| 2. セーフティーストッパー | φ 200 × 135 | 1 個 |
| 3. コイルスプリング | φ 83 × 158 | 1 個 |
| 4. 防錆支圧板 | φ 200 × 34 | 2 個 |
| 5. 防錆座金 | φ 156 × 18 | 2 個 |
| 6. 緩衝パッキン | φ 200 × 25 | 2 個 |
| 7. ガイドブロックⅡ | □150 × 150 | 1 個 |
| 8. ガイドブロックボルト・ナット | M16 × 230 | 4 組 |
| 9. 防錆キャップ(鋼製) | φ 232 × 600 | 1 個 |
| 10. 保護カバー(鋼製) | □250 × 210 | 1 個 |

数量総括表

	名 称	寸 法	数 量	
			1箇所当り	全 数
1	PC鋼より線・ナット	TP30 × 2250	1 組	4 組
2	セーフティーストッパー	φ 200 × 135	1 個	4 個
3	コイルスプリング	φ 83 × 158	1 個	4 個
4	防錆支圧板	φ 200 × 34	2 個	8 個
5	防錆座金	φ 156 × 18	2 個	8 個
6	緩衝パッキン	φ 200 × 25	2 個	8 個
7	ガイドブロックⅡ	□150 × 150	1 個	4 個
8	ガイドブロックボルト・ナット	M16 × 230	4 組	16 組
9	防錆キャップ(鋼製)	φ 232 × 600	1 個	4 個
10	保護カバー(鋼製)	□250 × 210	1 個	4 個

1. PC鋼より線・ナット
TP30 × 2650 1 組
2. セーフティーストッパー
φ 200 × 95 2 個
3. コイルスプリング
φ 83 × 156 2 個
4. 防錆支圧板
φ 200 × 34 2 個
5. 防錆座金
φ 156 × 18 2 個
6. ガイドブロックⅡ
□150 × 150 2 個
7. ガイドブロックボルト・ナット
M16 × 230 8 組
8. 防錆キャップ(鋼製)
φ 232 × 400 2 個

数量総括表

	名 称	寸 法	数 量	
			1箇所当り	全 数
1	PC鋼より線・ナット	TP30 × 2650	1 組	4 組
2	セーフティーストッパー	φ 200 × 95	2 個	8 個
3	コイルスプリング	φ 83 × 156	2 個	8 個
4	防錆支圧板	φ 200 × 34	2 個	8 個
5	防錆座金	φ 156 × 18	2 個	8 個
6	ガイドブロックⅡ	□150 × 150	2 個	8 個
7	ガイドブロックボルト・ナット	M16 × 230	8 組	32 組
8	防錆キャップ(鋼製)	φ 232 × 400	2 個	8 個

数量	種別	寸 法 (mm)		重 量 (kg)		用 途	材 質	摘 要
		断 面	長 さ	単重(kg/ヶ)	重 量			
		§ 落橋防止ブラケット		A1, A2橋台部				
		1) ブラケット						
1	PL	680 × 16	560	47.828	48	添接板	SMA490AW	
1	PL	520 × 28	400	45.718	46	添接板	SMA490BW	
1	PL	480 × 22	448	37.137	37	添接板	SMA490BW	
2	PL	260 × 22	438	19.667	39	添接板	SMA490BW	
2	PL	150 × 22	154	3.989	8	添接板	SMA490BW	
2	PL	65 × 22	438	4.917	10	添接板	SMA490BW	
2	PL	75 × 22	428	5.544	11	添接板	SMA490BW	
				Σ	199	kg		
				8Σ	1592	kg		
		2) G1, G3桁部 取付ボルト						
8	TCB	M22 (1-座金付)	95	0.598	5	高力ボルト	S10TW	
9	TCB	M22 (2-座金付)	100	0.613	6	高力ボルト	S10TW	
22	TCB	M22 (1-座金付)	70	0.523	12	高力ボルト	S10TW	
				Σ	23	kg		
				4Σ	92	kg		
						156本	S10TW	
		3) G2桁部 取付ボルト						
8	TCB	M22 (1-座金付)	140	0.733	6	高力ボルト	S10TW	
9	TCB	M22 (2-座金付)	145	0.785	7	高力ボルト	S10TW	
22	TCB	M22 (1-座金付)	85	0.568	12	高力ボルト	S10TW	
				Σ	25	kg		
				2Σ	50	kg		
				A1, A2橋台部合計		1734	kg	
						78本	S10TW	

数量	種別	寸 法 (mm)		重 量 (kg)		用 途	材 質	摘 要
		断 面	長 さ	単重(kg/ヶ)	重 量			
		§ 落橋防止ブラケット		P1橋脚部				
		1) ブラケット						
1	PL	680 × 16	560	47.828	48	補強板	SMA490AW	
1	PL	520 × 28	400	45.718	46	ベース	SMA490BW	
1	PL	480 × 22	448	37.137	37	ブラケット	SMA490BW	
2	PL	260 × 22	438	19.667	39	〃	SMA490BW	
2	PL	150 × 22	154	3.989	8	〃	SMA490BW	
2	PL	65 × 22	438	4.917	10	リブ	SMA490BW	
2	PL	75 × 22	428	5.544	11	〃	SMA490BW	
				Σ	199	kg		
				8Σ	1592	kg		
		2) G1, G3桁部 取付ボルト						
8	TCB	M22 (1-座金付)	140	0.733	6	高力ボルト	S10TW	
9	TCB	M22 (2-座金付)	145	0.785	7	高力ボルト	S10TW	
22	TCB	M22 (1-座金付)	85	0.568	12	高力ボルト	S10TW	
				Σ	25	kg		
				4Σ	100	kg		
						156本	S10TW	
				P1橋脚部合計		1692	kg	

§ 防護柵

歩行者自転車用柵を兼用した車両用防護柵 (C種)

$$L = (2.100 + 46.202 + 2.400) \times 2 = 101.404 \text{ m}$$

橋名板 (ブロンズ製 300×150×t15mm)
 N = 4 枚 合計 = 4 枚

橋名板取付金具 (横ビーム用)
 N = 4 組 合計 = 4 組

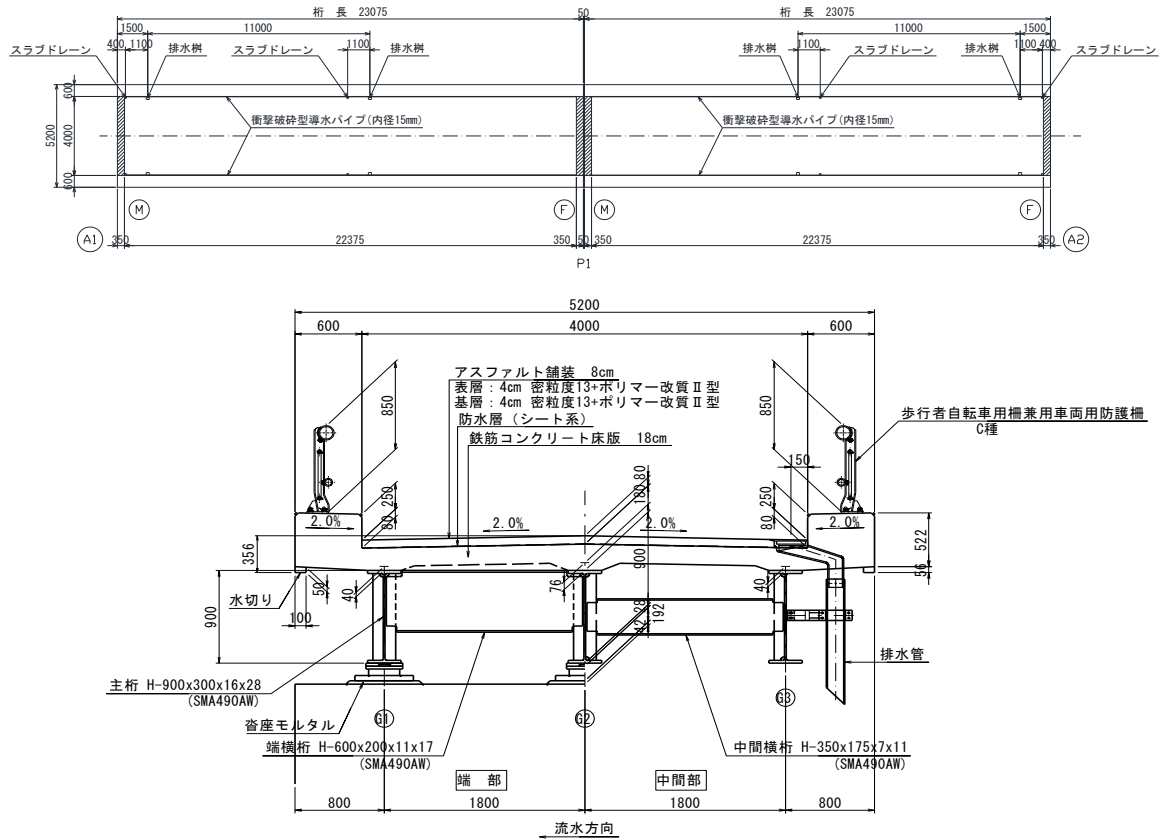
止メボルト 2-M8×18 含む
 4-M8×14
 4-M8×15

§ 鉄筋量

(SD345)

記号	径	長さ	単位重量(kg/m)	1本当り重量	本数	重量(kg)	形状
①	D19	5100	2.25	11.475	22	252	————
②	D16	5100	1.56	7.956	244	1941	————
③	D19	5110	2.25	11.498	22	253	————
④	D16	5270	1.56	8.221	82	674	————
⑤	〃	8000	〃	12.480	64	799	————
⑥	〃	7140	〃	11.138	64	713	————
⑦	〃	9000	〃	14.040	64	899	————
⑧	〃	8000	〃	12.480	80	998	————
⑨	〃	6360	〃	9.922	40	397	————
⑩	〃	1960	〃	3.058	80	245	————
⑪	〃	1240	〃	1.934	84	162	————
⑫	D13	5570	0.995	5.542	10	55	————
⑬	〃	5650	〃	5.622	20	112	————
⑭	〃	5820	〃	5.791	10	58	————
⑮	〃	1390	〃	1.383	170	235	————
D	D19	1000	2.25	2.250	64	144	————
E	D16	450	1.56	0.702	32	22	————
						Σ	7959 kg
						2Σ	15918 kg
				D19	1298 kg		
				D16	13700 kg		
				D13	920 kg		

橋面工



§ 舗装アスファルト面積 (t=8cm)

表層: 4cm 密粒度13+ポリマー改質Ⅱ型
 基層: 4cm 密粒度13+ポリマー改質Ⅱ型

$$A = 4.000 \times 22.375 \times 2 = 179.00 \text{ m}^2$$

§ 橋面防水工

- 防水層 (シート系) 面積

$$A = 4.000 \times 22.375 \times 2 = 179.00 \text{ m}^2$$

- スラブドレーン ---- 8個 (亜鉛メッキ仕様)
- 導水パイプ(樹脂製) (内径15mm)

$$L = 22.375 \times 2 \times 2 + 4 \times 2 = 97.50 \text{ m}$$

- フレキシブルチューブ (外径25mm, SUS304) ※ 1.200mは両ナット付, 1.300mは片側ナット付

$$\text{両ナット} = 1.200 \times 4 = 4.80 \text{ m}$$

$$\text{片ナット} = 1.300 \times 4 = 5.20 \text{ m}$$

$$\text{合計} = 4.800 + 5.200 = 10.00 \text{ m}$$

- フレキシブルチューブ止金具(SS400) (メッキ仕上げ) --- 4個
- 成型目地材 (b=35mm, t=5mm)

$$L = (4.000 \times 4 + 22.375 \times 2) \times 2 = 121.50 \text{ m}$$

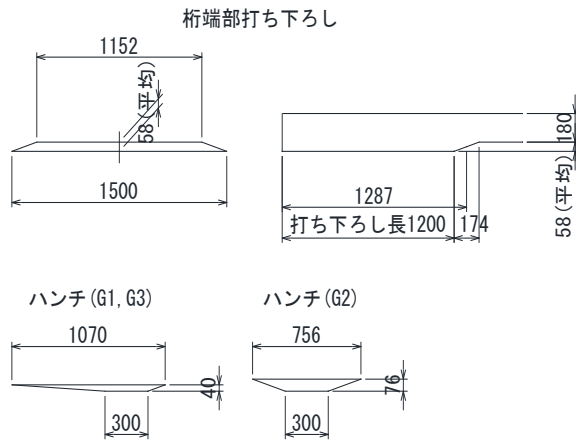
- 端末処理材 (b=150mm)

$$L = (4.000 \times 4 + 22.375 \times 2) \times 2 = 121.50 \text{ m}$$

- 排水管 (VPΦ150)

$$L = 1.780 \times 2 + 1.480 \times 4 + 1.530 \times 2 = 12.54 \text{ m}$$

§ 床版コンクリート体積 (t=18cm) (30-8-20)



床版	0.180	×	5.200	×	23.075	=	21.60	m ³					
ハンチ	(1.070 + 0.300)	×	1/2	×	0.040	×	2	×	23.075	=	1.26	//	
ハンチ	(0.756 + 0.300)	×	1/2	×	0.076	×	1	×	23.075	=	0.93	//	
水切り	(0.050 + 0.056)	×	1/2	×	0.100	×	2	×	23.075	=	0.24	//	
桁端部打ち下ろし	(1.152 + 1.500)	×	1/2	×	0.058	×	4	×	1.287	=	0.40	//	
										Σ	=	24.43	m ³
										2 Σ	=	48.86	m ³

§ 地覆コンクリート体積 (24-8-20 膨張剤入り)

$$V = 0.600 \times ((0.342 + 0.330) / 2) \times 2 \times 23.075 \times 2 = 18.61 \text{ m}^3$$

§ 床版型枠面積 (木製型枠)

$$A = \{ 5.200 - 3 \times 0.300 + 0.180 \times 2 \} \times 23.075 = 107.53 \text{ m}^2$$

$$\text{桁端部} = 0.356 \times 5.200 \times 2 = 3.70 \text{ m}^2$$

$$\Sigma = 111.23 \text{ m}^2$$

$$2 \Sigma = 222.46 \text{ m}^2$$

§ 地覆型枠面積

$$A = 0.336 \times 2 \times 2 \times 23.075 = 31.01 \text{ m}^2$$

$$\text{桁端部} = 0.336 \times 0.600 \times 4 = 0.81 \text{ m}^2$$

$$\Sigma = 31.82 \text{ m}^2$$

$$2 \Sigma = 63.64 \text{ m}^2$$

§ シール材

$$V = (0.04 \times 0.03 \times 1/2) \times (0.342 \times 0.54 \times 0.33) \times 12 \times 1000 = 8.7 \text{ L}$$

§ 桁端部C-5塗装面積

桁端部の塗装範囲は以下の範囲とする。

- ・ A1橋台、P1橋脚部：桁高以上、橋座以上かつ、垂直補鋼材および鋼製ブラケットまでとし、桁端部から1.4mの範囲の内側を塗装する。(711 + 560 + 100 = 1371 \div 1400)
- ・ A2橋脚部：護岸天端全面位置以上とし、桁端部から3.5mの範囲の内側を塗装する。

形鋼のm当り塗装面積

デザインデータブック 2016年5月 日本橋梁建設協会

第6章 6-4 形鋼、軽量形鋼より

全周のm当り塗装面積は

H - 900×300×16×28	0.0122	m ² /kg	×	240.0	kg/m	=	2.928	m ² /m
H - 600×200×11×17	0.0189	m ² /kg	×	103.0	kg/m	=	1.947	m ² /m

以上より

主桁(外桁)	2.928	m ² /m	/	2	=	1.464	m ² /m
主桁(内桁)	2.928	m ² /m	-	0.300	=	2.628	m ² /m
端横桁	1.947	m ² /m	-	0.200	=	1.747	m ² /m

一面摩擦継手

(1)全表面積

外桁	1.464 m ² /m	×	1.400	×	6	=	12.30 m ²	A1橋台部・P1橋脚部			
外桁	1.464 m ² /m	×	3.500	×	2	=	10.25 "	A2橋台部			
内桁	2.628 m ² /m	×	1.400	×	3	=	11.04 "	A1橋台部・P1橋脚部			
内桁	2.628 m ² /m	×	3.500	×	1	=	9.20 "	A2橋台部			
端横桁	1.747 m ² /m	×	1.754	×	4	×	2	=	24.51 "		
端補剛材	0.095	×	0.844	×	2	×	8	×	2	=	2.57 "
落防ブラケット	0.680	×	0.560	×	2	×	6	×	2	=	9.14 "
落防ブラケット	(2 × 1260kg) / (7.85 × 22mm)					=	14.59 "	内訳参照			
Sole PL	{0.028 × (0.42 × 2 + 0.52 × 2)} × 3					=	0.16 "				
Sole PL	{0.022 × (0.42 × 2 + 0.42 × 2)} × 3					=	0.11 "				
Sole PL	{0.022 × (0.42 × 2 + 0.52 × 2)} × 3					=	0.12 "				
Sole PL	{0.026 × (0.33 × 2 + 0.33 × 2)} × 3					=	0.10 "				
							①	94.09 m ²			

落防ブラケット(t=22mm)重量

数量	種別	寸法 (mm)			重量 (kg)			
		断	面	長さ	単重(kg/ヶ)	重量		
1	PL	480	×	22	448	37.137	37	
2	PL	260	×	22	438	19.667	39	
2	PL	150	×	22	154	3.989	8	
2	PL	65	×	22	438	4.917	10	
2	PL	75	×	22	428	5.544	11	
Σ =							105	
12 Σ =							1260	

(2) 現場添接部 (F-11改)(無機ジンクリッチペイント 75 μ m)

端補剛材	0.080	×	0.480	×	2	×	8	×	2	=	1.23 m ²	
端横桁	0.080	×	0.480	×	2	×	8	×	2	=	1.23 m ²	
鋼製ブラケット	0.680	×	0.560	×	2	×	6	×	2	=	9.14 m ²	
鋼製ブラケット	0.520	×	0.400	×	2	×	6	×	2	=	4.99 m ²	
											②	16.59 m ²

(3)現場添接部(添接部外面) (F11)

端横桁と補剛材	0.080	×	0.480	×	2	×	8	×	2	=	1.23 m ²	
鋼製ブラケット	0.680	×	0.560	×	1	×	6	×	2	=	4.57 m ²	
											③	5.80 m ²

(4)高力ボルト(M22)

頭側	0.86 m ² /1000本	×	312本	=	0.27 m ²	
	5.06 m ² /1000本	×	174本	=	0.88 m ²	
					④	1.15 m ²

C-5塗装面積(工場) =	① - ② =	77.50 m ²
接触部 (F-11改)(無機ジンクリッチペイント 75 μ m)(工場)	② =	16.59 m ²
現場塗装面積(F-11) =	③ + ④ =	6.95 m ²

§. A1橋台数量計算書

[A1橋台工数量算定図(1), (8)参照]

・ 後打ちコンクリート

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

・ 伸縮装置部

$$V1 = 0.100 \times 0.500 \times 4.000 = 0.20 \text{ m}^3$$

・ 地覆部

$$V2 = \frac{1}{2} \times (0.250 + 0.262) \times 0.600 \times (0.500 + 1.600) \times 2 = 0.65 \text{ m}^3$$

計 = 0.85 m³

(2) 型枠工 (一般型枠)

・ 伸縮装置部

パラペット背面側のみ計上する

$$A1 = 0.100 \times 4.000 = 0.40 \text{ m}^2$$

・ 地覆部

$$A2 = \{ (0.250 + 0.262) \times 1.600 + \frac{1}{2} \times (0.250 + 0.262) \times 0.600 \} \times 2 = 1.95 \text{ m}^2$$

計 = 2.35 m²

・ 支承工

沓座モルタル (無収縮モルタル)

・ G1~G3支承

$$V1 = 0.664 \times 0.580 \times 0.091 \times 3\text{ヶ所} = 0.105 \text{ m}^3$$

$$V2 = \frac{\pi}{4} \times 0.150^2 \times 0.519 \times 4\text{本} \times 3\text{ヶ所} = 0.110 \text{ m}^3$$

控除 (下沓)

$$V3 = -0.554 \times 0.470 \times 0.010 \times 3\text{ヶ所} = -0.008 \text{ m}^3$$

控除 (アンカーボルト)

$$V4 = -\frac{\pi}{4} \times 0.035^2 \times 0.500 \times 4\text{本} \times 3\text{ヶ所} = -0.006 \text{ m}^3$$

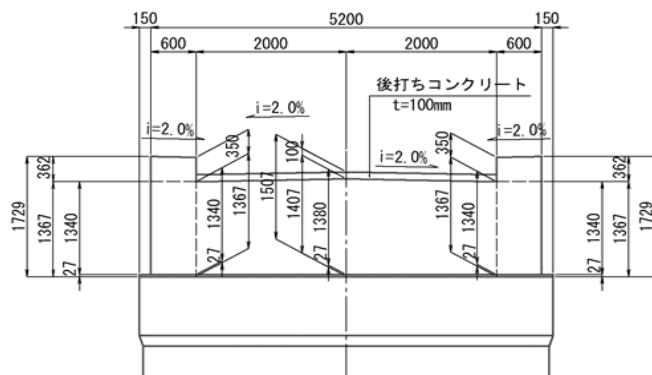
計 = 0.201 m³

2. A1橋台数量算出用寸法図

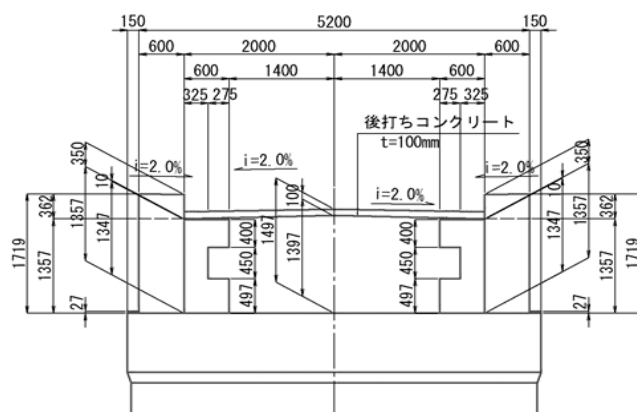
A 1 橋台工数量算定図(1)

パラペット
S=1:100

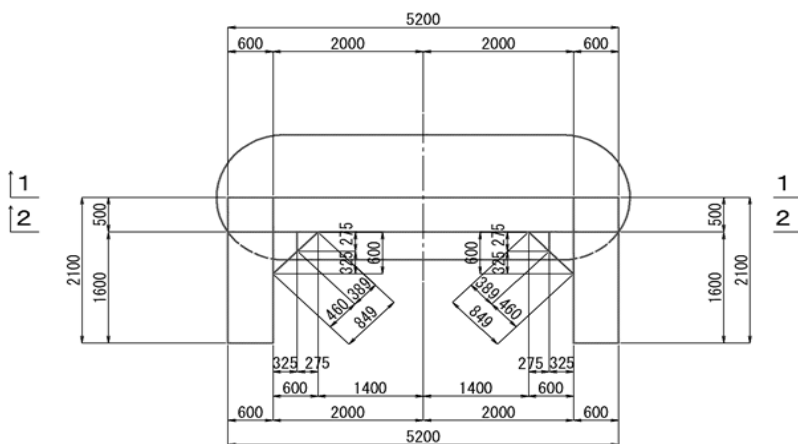
正面図(1-1)



背面図(2-2)

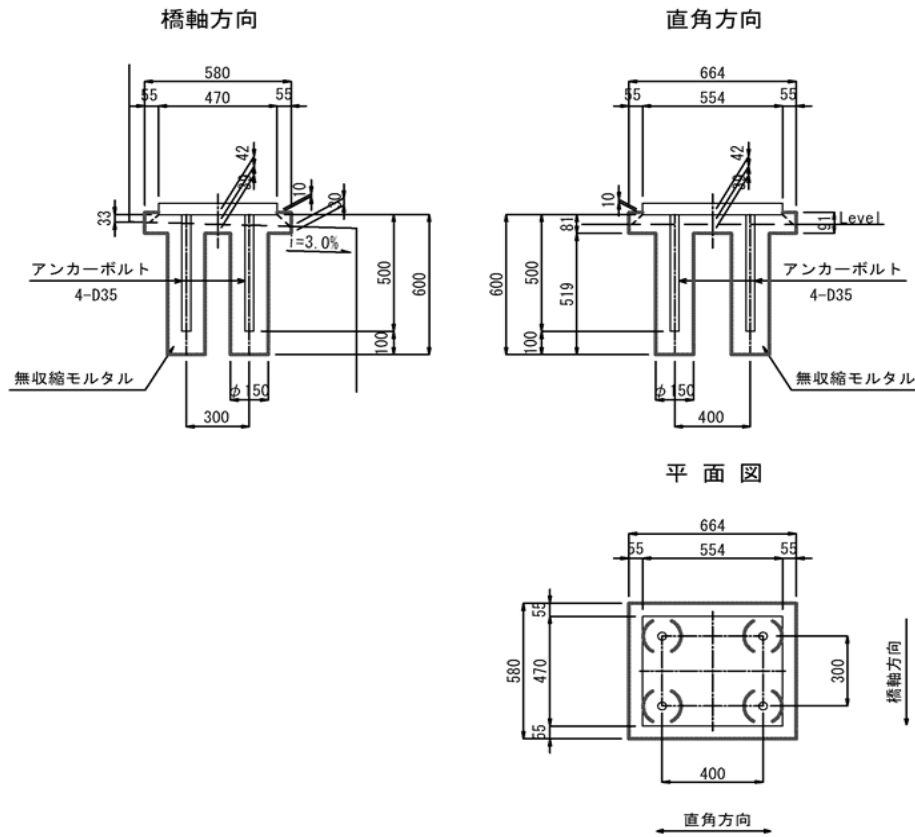


平面図



支承箱抜き詳細図
S:1:30

G1~G3 (3箇所)



§. P1橋脚数量計算書

[P1橋脚工数量算定図(5)参照]

・支沓工 沓座モルタル (無収縮モルタル)

・ S2側(G1~G3支承)

$$V1 = 0.804 \times 0.604 \times 0.103 \times 3 \text{ヶ所} = 0.150 \text{ m}^3$$

$$V2 = \frac{\pi}{4} \times 0.175^2 \times 0.517 \times 4 \text{本} \times 3 \text{ヶ所} = 0.149 \text{ m}^3$$

控除 (下沓)

$$V3 = -0.674 \times 0.474 \times 0.010 \times 3 \text{ヶ所} = -0.010 \text{ m}^3$$

控除 (アンカーボルト)

$$V4 = -\frac{\pi}{4} \times 0.051^2 \times 0.510 \times 4 \text{本} \times 3 \text{ヶ所} = -0.013 \text{ m}^3$$

・ S3側(G1~G3支承)

$$V1 = 0.654 \times 0.570 \times 0.089 \times 3 \text{ヶ所} = 0.100 \text{ m}^3$$

$$V2 = \frac{\pi}{4} \times 0.150^2 \times 0.521 \times 4 \text{本} \times 3 \text{ヶ所} = 0.110 \text{ m}^3$$

控除 (下沓)

$$V3 = -0.554 \times 0.470 \times 0.010 \times 3 \text{ヶ所} = -0.008 \text{ m}^3$$

控除 (アンカーボルト)

$$V4 = -\frac{\pi}{4} \times 0.035^2 \times 0.500 \times 4 \text{本} \times 3 \text{ヶ所} = -0.006 \text{ m}^3$$

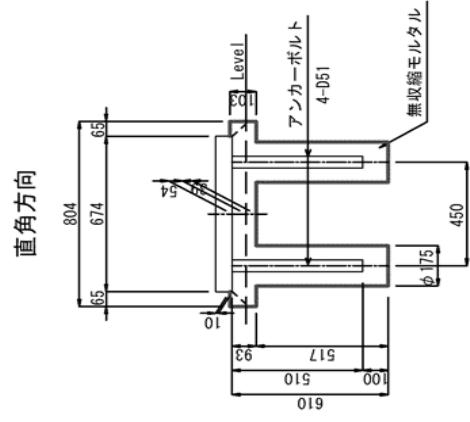
$$\text{計} = 0.472 \text{ m}^3$$

P 1 橋脚工数量算定図 (5)

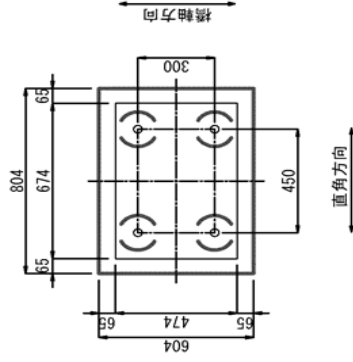
支承箱抜き詳細図

S=1:30

S2側 : G1~G3 (3箇所)

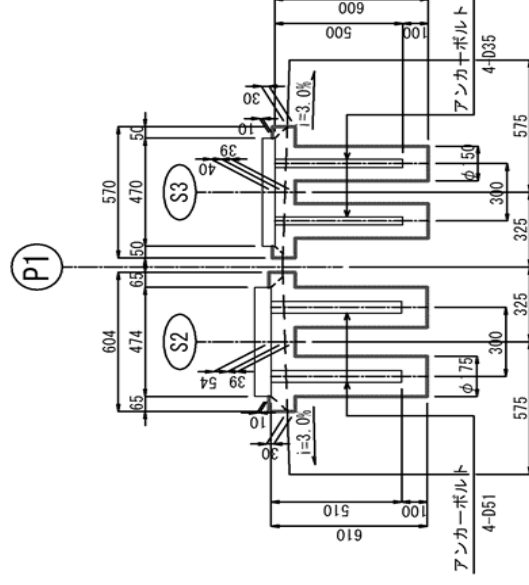


平面図

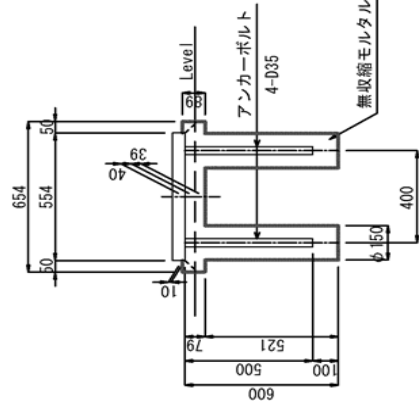


橋軸方向

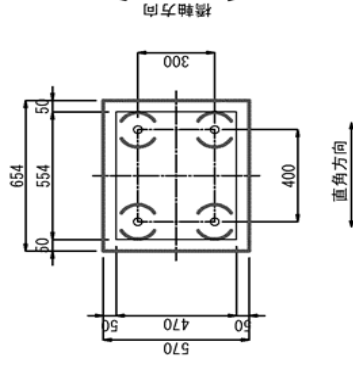
S3側 : G1~G3 (3箇所)



直角方向



平面図



§. A2橋台数量計算書

[A2橋台工数量算定図(1), (7)参照]

・ 後打ちコンクリート

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

・ 伸縮装置部

$$V1 = 0.100 \times 0.500 \times 4.000 = 0.20 \text{ m}^3$$

・ 地覆部

$$V2 = 1/2 \times (0.250 + 0.262) \times 0.600 \times 1.900 \times 2 = 0.58 \text{ m}^3$$

$$\text{計} = 0.78 \text{ m}^3$$

(2) 型枠工 (一般型枠)

・ 伸縮装置部

パラペット背面側のみ計上する

$$A1 = 0.100 \times 4.000 = 0.40 \text{ m}^2$$

・ 地覆部

$$A2 = \{ (0.250 + 0.262) \times 1.900 + 1/2 \times (0.250 + 0.262) \times 0.600 \} \times 2 = 2.25 \text{ m}^2$$

$$\text{計} = 2.65 \text{ m}^2$$

・ 支承工

沓座モルタル (無収縮モルタル)

・ G1~G3支承

$$V1 = 0.634 \times 0.494 \times 0.090 \times 3\text{ヶ所} = 0.085 \text{ m}^3$$

$$V2 = \pi/4 \times 0.150^2 \times 0.370 \times 4\text{本} \times 3\text{ヶ所} = 0.078 \text{ m}^3$$

控除 (下沓)

$$V3 = -0.524 \times 0.384 \times 0.010 \times 3\text{ヶ所} = -0.006 \text{ m}^3$$

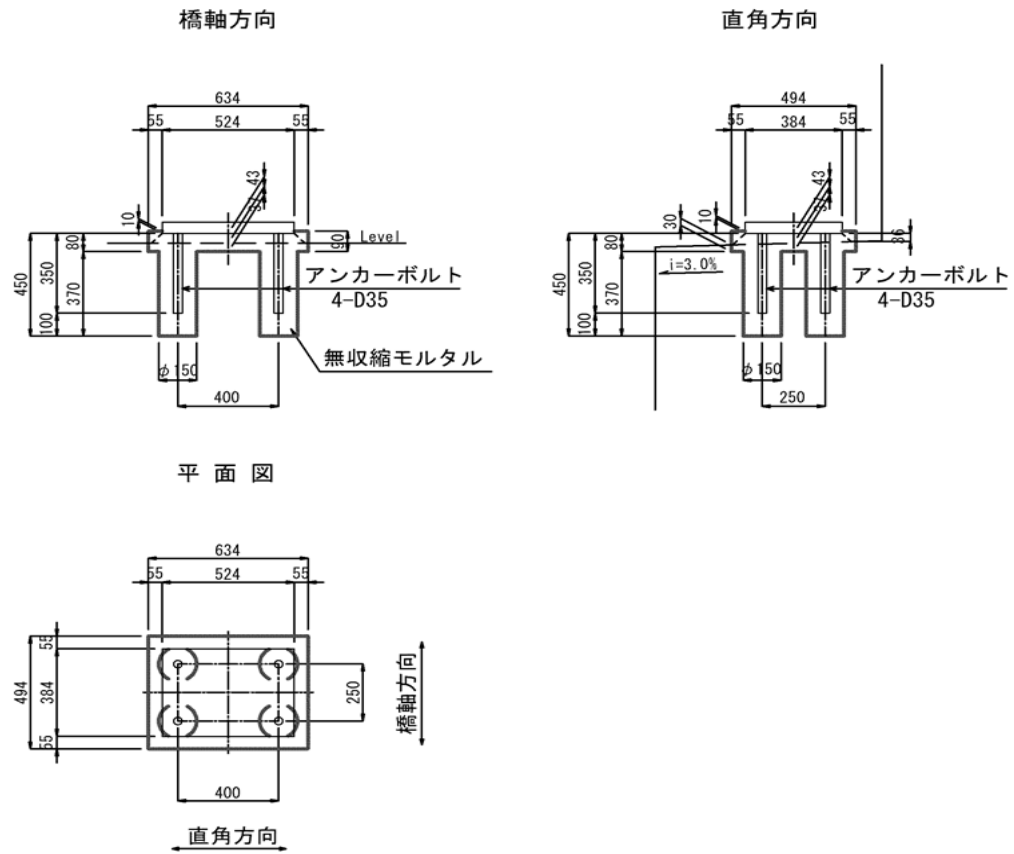
控除 (アンカーボルト)

$$V4 = -\pi/4 \times 0.035^2 \times 0.350 \times 4\text{本} \times 3\text{ヶ所} = -0.004 \text{ m}^3$$

$$\text{計} = 0.153 \text{ m}^3$$

支承箱抜き詳細図
S=1:30

G1~G3 (3箇所)

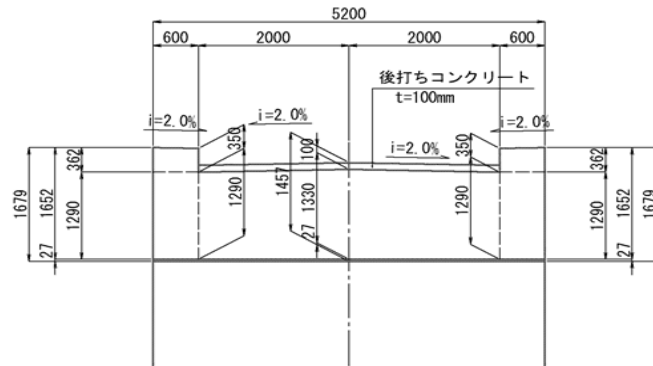


2. A2橋台数量算出用寸法図

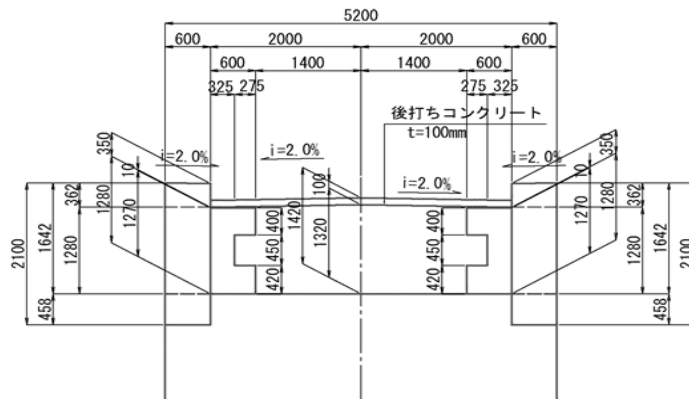
A 2 橋台工数量算定図(1)

パラペット
S=1:100

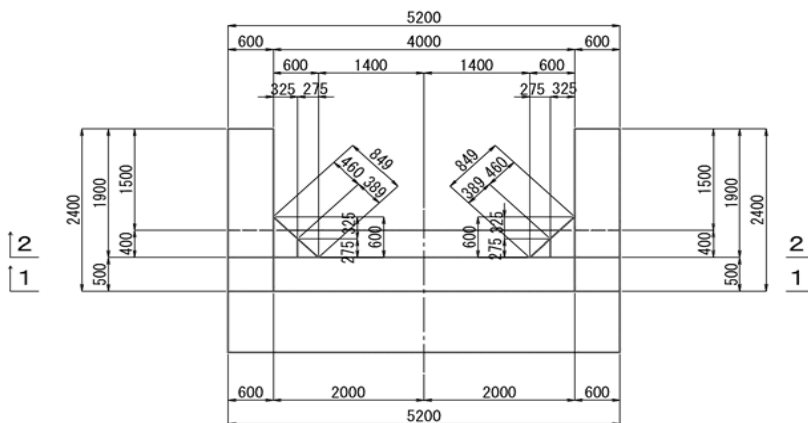
正面図(1-1)



背面図(2-2)



平面図



採用単価表

建設物価 : No. 1,280

9 月号

積算資料 : No. 1,473

9 月号

番号	登録番号	名称・規格	単位	県単・特別調査・見積	建設物価	積算資料	採用値	採用種別	掲載頁
		【 上部工 】							
1	F0010	H形鋼橋梁(合成桁) 耐候性鋼 SMA490AW	t		全国②	全国 I ②③		物価資料	建P. 350 積P. 405
2	F0020	主桁継手加算額(合成桁) ウェブH900mm SMA490AW	箇所		全国②	全国		物価資料	建P. 350 積P. 405
3	F0030	荷重分配横桁加算額	t		全国②	全国		物価資料	建P. 350 積P. 405
4	F0040	足場用吊金具	枚		全国②	全国		物価資料	建P. 350 積P. 405
5	F0050	桁端部塗装加算額 C-5塗装 40m2以上	m2		全国②	全国		物価資料	建P. 350 積P. 405
6	F0080	弾性可動支承(可動):A1 750kN-M 159×370×470	個	729,400			729,400	見積単価	
7	F0085	弾性固定支承(固定):P1L 750kN-F 141×370×370	個	856,700			856,700	見積単価	
8	F0090	弾性可動支承(可動):P1R 750kN-M 159×370×470	個	729,400			729,400	見積単価	
9	F0095	弾性固定支承(固定):A2 400kN-F 113×280×280	個	471,300			471,300	見積単価	
10	(V1010) F1010	鋼橋工場製作輸送費 鋳桁(鋼床版鋳桁を除く)	km	34.71			34.71	土木積算基準 ②597	
11	(V1010) F1020	鋼橋工場製作輸送費加算額 鋳桁(鋼床版鋳桁を除く)	t	8,047			8,047	土木積算基準 ②597	
12	F1030	架設工具損料 組立工具及びボルト締付け用工具	供用日	9,830			9,830	土木積算基準 ②621	
13	F1040	ドリフトピン損料 M22用 φ24.5×150mm	本・供用日	1.1			1.1	土木積算基準 ②606	
14	F1050	仮締めボルト損料 M22用 φ22mm	本・供用日	0.48			0.48	土木積算基準 ②606	
	(T8750)	生コンクリート 30・12・25(20)・55%N	m3	19,200			19,200	土木事業単価表 P.73	
		生コンクリート加算額 帰還困難区域	m3	5,500			5,500	土木事業単価表 P.73	
15	(SPB401) FT8750	生コンクリート(帰還困難区域) 30・12・25(20)・55%	m3	24,700			24,700		
16	F1110	鋼製橋梁用伸縮装置 伸縮量20mm型	m		全国①②	全国 I ①②		物価資料	建P. 344 積P. 411
17	F1115	鋼製橋梁用伸縮装置 伸縮量40mm型	m		全国①②	全国 I ①②		物価資料	建P. 344 積P. 411
18	F1120	橋梁用伸縮装置用遮水エッジ 伸縮量20mm型用	箇所	22,800			22,800	見積単価	
19	F1125	橋梁用伸縮装置用遮水エッジ 伸縮量40mm型用	箇所	27,000			27,000	見積単価	
20	F1130	落橋防止装置(PCケーブル) 橋台部 緩衝材含む	組	303,500			303,500	見積単価	
21	F1145	落橋防止装置(PCケーブル) 橋脚部 緩衝材含む	組	356,000			356,000	見積単価	
22	F1135	落橋防止装置(ブラケット) SM400A C-5系塗装	t					土木事業単価表 P.929	
		膨張材入り生コンクリート 24・12・25(20)・55%N 膨張材20kg/m3	m3	22,000			22,000	見積単価	
		生コンクリート加算額 帰還困難区域	m3					土木事業単価表 P.73	
23	(SPB401) F1140	膨張材入り生コンクリート(帰還困難区域) 24・12・25(20)・55% 膨張材30kg/m3	m3						
24	F1150	排水用導水管 樹脂製 φ15mm	m			全国①②		物価資料	積P. 337

※ 平成24年4月5日以降適用の資材単価等決定基準端数処理方法に対応
ただし、燃料類(灯油・軽油・重油等)や電線類の材料単価については、小数点第2位を切り捨てる。

