

## 見積参考資料

工事名 R4阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事（担い手確保型）

### ◇経費情報◇

工種区分	PC橋工事
単価地区	阿南1
施工地域・工事場所	補正無し（地方部 施工場所が一般交通等の影響を受けない場合）
前金支出割合	補正を行わない
契約保証	金銭的保証
現場環境改善費	計上しない

### 注意

「見積参考資料」は入札参加者の迅速で適正な工事費の見積りのための一資料であり、請負契約を拘束するものではない。

本工事は、「担い手確保モデル工事（発注者指定型）」であり、4週8休の経費補正（担い手モデル工事実施要領第8条参照）を計上している。

# 総括表

事業区分	単位	数量	単価	金額	摘要
本01	式	1			本
消費税額及び地方消費税額	式	1			
工事費計	式	1			

# 設計内訳書 (本01)

工事名	R 4阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事 (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 コンクリート橋上部	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
コンクリート橋上部		式	1				
プレーム桁橋工		式	1				
プレーム桁製作工	製作・運搬	式	1				
プレーム桁製作	桁規格:L=59.3m 分割工法	本	3				単 1号
支承工		式	1				
ゴム支承 可動ゴム支承 A1, A2橋台	橋種:プレーム合成桁, 反力:491kN, 寸法550×350mm	個	6				単 2号
ゴム支承 固定ゴム支承 P1橋脚	橋種:プレーム合成桁, 反力:1318kN, 寸法:1050×680mm	個	3				単 3号
架設工(クレーン架設)		式	1				
桁架設	桁形式:プレーム合成桁, トラッククレーン架設	t	160				単 4号
地組工		t	135				単 5号
本締め工 架設及び地組	主桁, トリアボット(S10T)M22mm	本	1,680				単 6号
架設ベント		t	4.5				単 7号
局部プレストレス工		式	1				

# 設計内訳書 (本01)

工事名	R 4 阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事 (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 コンクリート橋上部	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
部分プレストレス		径間	2				単 8号
床版・横桁工		式	1				
横桁取付	トリアボルト (S10T) M20mm, M22mm	箇所	7				単 9号
型枠 鋼橋床版	型枠の種類: 一般型枠	m2	315				単 10号
型枠	型枠の種類: 一般型枠	m2	39				単 11号
鉄筋	鉄筋材料規格・径: SD345 D16~25	t	17.2				単 12号
鉄筋	鉄筋材料規格・径: SD345 D13	t	1.8				単 13号
鉄筋	鉄筋材料規格・径: SD345 D10	t	0.1				単 14号
溶接金網	異形鉄線、D6×100×100	m2	30				単 15号
機械式継手	ねじ節鉄筋継手, D16×D16	組	216				単 16号
コンクリート	コンクリート規格: 各種, コンクリート規格: 30-12-25 (20) (高炉) W/C ≤ 55%	m3	53				単 17号
コンクリート W/C ≤ 55% 膨張コンクリート	コンクリート規格: 30-12-25 (20) (普通)	m3	31				単 18号
コンクリート W/C ≤ 55%	コンクリート規格: 各種, コンクリート規格: 50-12-25 (20), 膨張 コンクリート	m3	2				単 19号

# 設計内訳書 (本01)

工事名	R 4 阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事 (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 コンクリート橋上部	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
養生(鋼橋床版)	養生マット	m2	282				単 20号
床版足場 設置・撤去・賃料	橋梁の種類:プレートカスター・ボックスカスター	m2	283				単 21号
シート張防護 設置・撤去・賃料		m2	283				単 22号
橋梁付属物工		式	1				
伸縮装置工		式	1				
鋼・コン製伸縮装置 A1, A2橋台	伸縮装置規格:簡易鋼製ジョイント(移動量40用), 普通型, 後打コンクリート含む	m	8				単 23号
シーリング材 A1, A2橋台	地覆用、シリコン系(プライマー含む)	L	17				単 24号
排水装置工		式	1				
排水柵 材質:FC250	柵規格:排水柵B 20kg/個以上 110kg/個以下	箇所	12				単 25号
排水管	管規格:VP200A	m	14				単 26号
コンクリートアンカーボルト設置	M12, 亜鉛メッキ	本	16				単 27号
床板水抜きパイプ	水抜きパイプ:φ38, 亜鉛メッキ仕上げ、スリキョブルチューブ: φ20、SUS	箇所	4				単 28号
地覆工		式	1				

# 設計内訳書 (本01)

工事名	R 4 阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事 (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 コンクリート橋上部	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
場所打地覆 W/C≦55%	形状寸法:W=600mm×H325mm, コンクリート:24-12-25(20) (高炉)	m	119				単 29号
橋梁用防護柵工		式	1				
橋梁用防護柵	種別:CP種, 材質:アルミニウム合金, 設置方法:組立式	m	119				単 30号
銘板工		式	1				
橋歴板	材質:鋳物用銅合金地金, 寸法:200×300	枚	1				単 31号
橋名板	材質:鋳物用銅合金地金, 寸法:200×600	枚	4				単 32号
仮設工		式	1				
上部工施工ヤード <sup>*</sup> 設置・撤去工		式	1				
掘削	材質:土砂	m <sup>3</sup>	2,030				単 33号
盛土	材質:土砂	m <sup>3</sup>	2,530				単 34号
法面整形	設置工, 盛土部	m <sup>2</sup>	90				単 35号
碎石舗装	設置工, 材質:再生クラッシャーランRC-40, 厚さt=100mm	m <sup>2</sup>	917				単 36号
大型土のう	設置(既設大型土のう流用)・撤去	袋	190				単 37号

# 設計内訳書 (本01)

工事名	R 4 阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事 (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 コンクリート橋上部	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
大型土のう	撤去のみ	袋	130				単 38号
敷鉄板	設置・撤去, 1500×3000	m2	279				単 39号
交通管理工		式	1				
交通誘導警備員	B	人日	60				単 40号
直接工事費		式	1				
共通仮設		式	1				
共通仮設費		式	1				
運搬費		式	1				
重建設機械分解組立輸送費	トラックレーン 360t吊り	回	1				単 41号
仮設材運搬費	敷鉄板	t	0.13				単 42号
仮設材運搬費	ベント設備	t	4.8				単 43号
共通仮設費 (率計上)		式	1				
純工事費		式	1				

# 設計内訳書 (本01)

工事名	R 4 阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事 (担い手確保型)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 コンクリート橋上部	
工事区分・工種・種別・細別	規格	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
現場管理費		式	1				
工事原価		式	1				
一般管理費等		式	1				
工事価格		式	1				
消費税額及び地方消費税額		式	1				
工事費計		式	1				



# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 1号	名称・規格	条件	単位	本	単位数量	金額	単価	摘要
	ﾌﾟﾚｰﾄﾞ合桁製作	桁規格:L=59.3m 分割工法	単位	本	1		1	
	材料費(本)		本	1				単 44号
	合計							
	単価							円/本

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 2号	名称・規格	条件	単位	個	単位数量	金額	単価	摘要
	ｺﾞﾑ支承 可動ｺﾞﾑ支承 A1, A2橋台	橋種:ﾌﾟﾚｰﾄﾞ合成桁, 反力:491kN, 寸法550×350mm	単位	個	1		1	
	ｺﾞﾑ支承Bﾀｲﾌﾟ 据付	0.258m3/個, 標準(1.0)	個	1				単 45号
	合計							
	単価							円/個

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 3号	コ`ム支承 固定コ`ム支承 P1橋脚	橋種:プレ`ム合成桁, 反力:1318kN, 寸法:1050×680mm	単位	個	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コ`ム支承Bタイプ 据付		0.861m3/個, 標準(1.0)	個	1			単 46号	
合計								
単価							円/個	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 4号	桁架設	桁形式:プレ`ム合成桁, トラックレン架 設	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トラックレンによる架設 20t以上35t未満, トラックレン360t吊り			t	1			単 47号	
合計								
単価							円/t	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 5号	地組工	単位	t	単位数量	金額	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
地組工	135.4t,トラックレン 油圧伸縮ジブ型 360t吊,標準(1.0)	t	1			単 48号
合計						
単価						円/t

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 6号	本締め工 架設及び地組	主桁,トルシアボルト(S10T)M22mm	単位	本	単位数量	1,680	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	本締め工	160t	本	1,680			単 49号	
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×90		組	432				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×85		組	192				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×80		組	240				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×65		組	816				
	合計							
	単価						円/本	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 7号	架設ベント		単位	t	単位数量	4.5	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	ベント設備 設置・撤去	ラフテレンクレーン, 4.5t, 発動発電機	t	4.5			単	50号
	移動式クレーン運転費(賃料)	ラフテレンクレーン油圧伸縮ジブ型 25t吊, 標準(1.0)	日	2			単	51号
	ベント設備損料	11日, 2m未満(足場無)	t	4.5			単	52号
	架設工具損料		供用日				単	53号
	発動発電機賃料	ディーゼルエンジン 25KVA	供用日				単	54号
	ベント基礎 設置・撤去	16.2m2	m2	16.2			単	55号
	ベント基礎損料	4.5t	供用日				単	56号
	合計							
	単価						円/t	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 8号	部分プレストレス		単位	径間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	局部プレストレス工		径間	1			単 57号	
	合計							
	単価						円/径間	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	横桁取付	トルシアボルト(S10T)M20mm, M22mm	単位	箇所	単位数量	7	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	横桁取付工		箇所	7			単 58号	
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×65		組	24				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×60		組	112				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×55		組	48				
	合計							
	単価						円/箇所	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	型枠 鋼橋床版	型枠の種類:一般型枠	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	型枠(鋼橋床版)	補正なし,現場	m2	1				
	合計							
	単価							円/m2

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 11号	型枠	型枠の種類:一般型枠	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	型枠	一般型枠,鉄筋・無筋構造物	m2	1				
	合計							
	単価							円/m2



# 1 次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 12号	鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D16~25	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋工[市場単価]		SD345 D16~25, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 橋梁用床版	t	1			単 59号	
合計								
単価							円/t	

# 1 次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 13号	鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D13	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋工[市場単価]		SD345 D13, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 橋梁用床版	t	1			単 60号	
合計								
単価							円/t	

# 1 次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 14号	鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 D10	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋工[市場単価]		SD345 D10, 一般構造物, 10t以上(標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 橋梁用床版	t	1				単 61号
合計								
単価								円/t

# 1 次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 15号	溶接金網	異形鉄線、D6×100×100	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
溶接金網 D6×100×100 異形鉄線			m2	1				
合計								
単価								円/m2

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 16号	機械式継手	ねじ節鉄筋継手, D16×D16	単位	組	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
機械式継手 設置費 ねじ節鉄筋継手 D16×D16			組	1				
機械式継手 材料費 D16 ねじ節鉄筋継手			組	1				
合計								
単価								円/組

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 17号	コンクリート	コンクリート規格:各種, コンクリート規格:30-12-25(20)(高炉)W/C≤55%	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート		無筋・鉄筋構造物, コンクリートポンプ車打設, 各種, 10m3以上100m3未満, 養生無し, 延長無し, 全ての費用	m3	1				
合計								
単価								円/m3

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 18号	コンクリート W/C≦55% 膨張コンクリート	コンクリート規格:30-12-25(20)(普通)	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート		無筋・鉄筋構造物,コンクリートポンプ車打設,30-12-25(20)(普通),10m3以上100m3未満,養生無し,延長無し,全ての	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 19号	コンクリート W/C≦55%	コンクリート規格:各種,コンクリート規格:50-12-25(20),膨張コンクリート	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート		無筋・鉄筋構造物,コンクリートポンプ車打設,各種,10m3以上100m3未満,養生無し,延長無し,全ての費用	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 20号	養生(鋼橋床版)	養生マット	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	養生(鋼橋床版)		m2	1				
	養生マット(材料費)		m2	1.1				
	合計							
	単価							円/m2

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 21号	床版足場 設置・撤去・賃料	橋梁の種類:プレートガーダ・ボックスガーダ	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	主体足場(ハイフ吊足場)	プレートガーダ・ボックスガーダ, 設置・撤去・賃料, 2月	m2	1				単 62号
	朝顔	プレートガーダ・ボックスガーダ, 設置・撤去・賃料, 2月, 両側朝顔	m2	1				単 63号
	合計							
	単価							円/m2

# 1 次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22号	シート張防護 設置・撤去・賃料		単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額	摘要
	シート張防護工	設置・撤去・賃料, 1月, 両側朝顔		m2	1			単 64号
	合計							
	単価							円/m2

# 1 次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 23号	鋼・コン製伸縮装置 A1, A2橋台	伸縮装置規格: 簡易鋼製ジョイント(移動 量40用), 普通型, 後打コンクリート含む	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額	摘要
	橋梁用伸縮継手装置設置工	新設, 普通型, 無, 有		m	1			単 65号
	合計							
	単価							円/m

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 24号	シール材 A1, A2橋台	地覆用、シリコン系(プライマー含む)	単位	L	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	シール材 シリコン系 プライマー含む 地覆用		L	1				
	合計							
	単価							円/L

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 25号	排水桝 材質:FC250	桝規格:排水桝B 20kg/個以上 110kg/個以下	単位	箇所	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	排水桝	排水桝B20kg/個以上110kg/個以下	箇所	1				
	合計							
	単価							円/箇所

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 26号	排水管	管規格:VP200A	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	排水管設置	VP管	m	1				
	排水管(材料費)		m	1				
	合計							
	単価							円/m

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 27号	コンクリートアンカーボルト設置	M12, 亜鉛メッキ	単位	本	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	コンクリートアンカーボルト設置		本	1				
	合計							
	単価							円/本



# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 28号	床板水抜きパイプ	水抜きパイプ：φ38、亜鉛メッキ仕上げ、ス レキシブルチューブ：φ20、SUS	単位	箇所	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	床板水抜きパイプ 据付工 φ60mm未満		箇所	1				単 66号
	床板水抜きパイプ 曲管 鋼管(亜鉛仕上) 床版厚210~290 固定金具含む		セット	1				
	フレキシブルチューブ 据付工 φ40mm未満		m	1.6				単 67号
	フレキシブルチューブ SUS用 φ20mm 片側ナット		m	1.6				
	合計							
	単価							円/箇所

# 1 次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 29号	場所打地覆 W/C≦55%	形状寸法:W=600mm×H325mm, コンクリート: 24-12-25(20)(高炉)	単位	m	単位数量	118.7	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	型枠	一般型枠, 鉄筋・無筋構造物	m2	77.9				
	鉄筋工[市場単価]	SD345 D13, 一般構造物, 10t未満, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割合10%未満含む), 補正無(一般構造物)	t	1.474				単 68号
	コンクリート	無筋・鉄筋構造物, コンクリートポンプ車打設, 24-12-25(20)(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての	m3	23.1				
	目地板	樹脂発泡体(15倍発泡)t=10	m2	0.4				
	合計							
	単価							円/m

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 30号	橋梁用防護柵	種別:CP種,材質:アルミニウム合金,設置方法:組立式	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋梁用高欄	組立式	m	1				
	橋梁用防護柵材料費 CP種 アルミニウム合金製		m	1				
	合計							
	単価							円/m

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 31号	橋歴板	材質:鋳物用銅合金地金,寸法:200×300	単位	枚	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋名板等取付		枚	1				
	橋歴板 PC橋用		枚	1				
	合計							
	単価							円/枚

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 32号	橋名板	材質: 鋳物用銅合金地金, 寸法: 200×600	単位	枚	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋名板等取付		枚	1				
	橋名板		枚	1				
	合計							
	単価							円/枚

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 33号	掘削	材質: 土砂	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	掘削	土砂, オープンカット, 有り, 普通土30,000m3未満・湿地軟弱土	m3	1				
	合計							
	単価							円/m3

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 34号	盛土	材質:土砂	単位	m3	単位数量	2,525	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	路体(築堤)盛土	4.0m以上, 10,000m3未満, 無し	m3	2,413			
	路体(築堤)盛土	2.5m以上4.0m未満	m3	98			
	路体(築堤)盛土	2.5m未満	m3	14			
	合計						
	単価						円/m3

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 35号	法面整形	設置工, 盛土部	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
法面整形		盛土部, 無し, 無し, 質土、砂及び砂質土、粘性土、全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円/m2	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 36号	砕石舗装	設置工, 材質:再生クラッシュランRC-40, 厚さt=100mm	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
下層路盤(歩道部)		100mm, 1層施工, 再生クラッシュラン RC-40, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円/m2	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 37号	大型土のう	設置(既設大型土のう流用)・撤去	単位	袋	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	大型土のう工	設置, 6m以下	袋	1			単 69号	
	大型土のう工	撤去, 6m以下	袋	1			単 70号	
	合計							
	単価						円/袋	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 38号	大型土のう	撤去のみ	単位	袋	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	大型土のう工	撤去, 6m以下	袋	1			単 70号	
	合計							
	単価						円/袋	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 39号	敷鉄板	設置・撤去, 1500×3000	単位	m2	単位数量	279	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
敷鉄板設置・撤去		設置・撤去	m2	279			単 71号	
敷鉄板賃料		22×1524×3048, 無, 10日, 無, 有	枚	28			単 72号	
合計								
単価							円/m2	

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 40号	交通誘導警備員	B	単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員B			人日	1			単 73号	
合計								
単価							円/人日	



# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 41号	重建設機械分解組立輸送費	トラックレール 360t吊り	単位	回	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	重建設機械分解組立輸送	分解組立+輸送(往復),トラックレール系160t吊超え360t吊以下,標準(1.0)	回	1				単 74号
	合計							
	単価							円/回

# 1次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 42号	仮設材運搬費	敷鉄板	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 12km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 有	t	1				単 75号
	仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(往復分)	t	1				単 76号
	合計							
	単価							円/t

# 1 次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 43号	仮設材運搬費	ペント設備	単位	t	単位数量	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 12 km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 有	t	1			単 75号
	仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(往復分)	t	1			単 76号
	合計						
	単価						円/t

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 44号	材料費(本)	条件	単位	本	単位数量	金額	単価	摘要
	名称・規格		単位	数量	単価			
	材料費 プレビーム合成桁		本	1				
	合計							
	単価						円/本	

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 45号	名称・規格	条件	単位	個	単価	金額	単価	摘要
	コ`ム支承Bタイプ 据付	0.258m3/個, 標準(1.0)	単位	個	単位数量	10	単価	
	橋りょう世話役		人					
	橋りょう特殊工		人					
	普通作業員		人					
	コ`ム支承 可動コ`ム支承 反力:491kN 550×350		個	10				
	無収縮剤 セメント系 プレミックスタイプ		kg	4,837.5				
	ラフテレンクレーン[油圧伸縮シブ型] 25t吊		日	3.333				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/個	

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 46号	名称・規格	条件	単位	個	単価数量	金額	単価	摘要
	コム支承Bタイプ 据付	0.861m3/個, 標準(1.0)	単位	個		10	単価	
	橋りょう世話役		人					
	橋りょう特殊工		人					
	普通作業員		人					
	コム支承 固定コム支承 反力:1318kN 1050×680		個	10				
	無収縮剤 セメント系 プレミックスタイプ		kg	16,143.75				
	ラフテレンクレーン[油圧伸縮シブ型] 25t吊		日	3.333				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/個	

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 47号	トラッククレーンによる架設 20t以上35t未満,トラッククレーン360t吊り	単位	t	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	橋りょう世話役		人				
	橋りょう特殊工		人				
	普通作業員		人				
	トラッククレーン[油圧伸縮ジブ型] 360t吊		日	0.053			
	諸雑費(率+まるめ)		式	1			
	合計						
	単価						円/t

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 48号	地組工	135.4t,トラッククレーン 油圧伸縮ジブ型 360t吊,標準(1.0)	単位	t	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋りょう世話役		人					
	橋りょう特殊工		人					
	普通作業員		人					
	トラッククレーン[油圧伸縮ジブ型] 360t吊		日	0.174				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 49号	本締め工	160t	単位	本	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋りょう世話役		人					
	橋りょう特殊工		人					
	普通作業員		人					
	本締めボルト		本	100				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/本



# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 50号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
ペン設備 設置・撤去	ラフエレベーター, 4.5t, 発動発電機		t			1	単価
	橋りょう世話役		人				
	橋りょう特殊工		人				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1			
	合計						
	単価						円/t

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 51号	移動式クレーン運転費(賃料)	フフクレーン油圧伸縮ジブ型 25t吊, 標準(1.0)	単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	フフクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊		日	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 52号	ベント設備損料	11日, 2m未満(足場無)	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	ベント設備 損料 ベント設備損料		t・日	11				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 53号	架設工具損料	条件	単位	供用日	単位数量	金額	単価	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋梁用架設工具損料 鋼橋		供用日					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/供用日

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 54号	発動発電機賃料	ディーゼルエンジン 25KVA	単位	供用日	単位数量	金額	単価	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	発動発電機[ディーゼルエンジン駆動] 25kVA		日	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/供用日

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 55号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	ペイント基礎 設置・撤去	16.2m2	単位	m2	単価数量	1	単価	
	橋りょう世話役		人					
	橋りょう特殊工		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/m2	

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 56号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	ヘント基礎損料	4.5t	単位	供用日	単位数量	1	単価
	ヘント設備 損料 ヘント設備損料		t・日	4.5			
	諸雑費(まるめ)		式	1			
	合計						
	単価						円/供用日

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 57号	局部プレストレス工		単位	径間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋りょう世話役		人					
	橋りょう特殊工		人					
	普通作業員		人					
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/径間

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 58号	横桁取付工		単位	箇所	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋りょう世話役		人					
	橋りょう特殊工		人					
	普通作業員		人					
	ボルト		本	124				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/箇所

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 59号	鉄筋工[市場単価]	SD345 D16~25, 一般構造物, 10t以上 (標準), 無, 無, 無, 無, 補正無(鉄筋割 合10%未満含む), 橋梁用床版	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D16~25		t	1.03				
	鉄筋工 加工・組立共 橋梁用床版		t	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/t







# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 62号	主体足場(ハ イ 吊足場)	プレートカーダ・ボックスカーダ,設置・撤去・賃料,2月	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋りょう特殊工		人					
	主体足場賃料 ハ イ 吊足場		月					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/m2	

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 63号	朝顔	プレートカーダ・ボックスカーダ,設置・撤去・賃料,2月,両側朝顔	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋りょう特殊工		人					
	朝顔賃料		月					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/m2	

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 64号	シート張防護工	設置・撤去・賃料, 1月, 両側朝顔	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋りょう特殊工		人					
	シート張防護材賃料		月					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/m2	

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 65号	橋梁用伸縮継手装置設置工	新設,普通型,無,有	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	橋梁用伸縮装置 簡易鋼製ジョイント 移動量40mm用		m	1				
	伸縮装置工 新設 普通型		m	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/m	

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 66号	床版水抜き <sup>ハ</sup> 17° 据付工 φ60mm未満	条件	単位	箇所	単価数量	金額	単価	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人					
	特殊作業員		人					
	普通作業員		人					
	諸雑費(率)		式	1				
	合計							
	単価						円/箇所	

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 67号	フレキシブルチューブ`据付工 φ40mm未満	単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
普通作業員			人				
諸雑費(率)			式	1			
合計							
単価							円/m





# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 69号	大型土のう工	設置, 6m以下	単位	袋	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人					
	特殊作業員		人					
	普通作業員		人					
	バックホ運転	設置, 6m以下	日	0.116				単 77号
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/袋

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 70号	大型土のう工	撤去, 6m以下	単位	袋	単位数	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人					
	特殊作業員		人					
	バックホリ運転	撤去, 6m以下	日	0.069				単 78号
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/袋

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 71号	敷鉄板設置・撤去	設置・撤去	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人					
	とび工		人					
	普通作業員		人					
	ハックホリ(クローラ型)運転		日	0.295				単 79号
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m2

# 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 72号	敷鉄板賃料	22×1524×3048, 無, 10日, 無, 有	単位	枚	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	敷き鉄板賃料 22×1524×3048	供用日数:10日	枚	1				
	整備費(敷鉄板) 22×1524×3048		枚	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/枚

## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 73号	交通誘導警備員B		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	交通誘導警備員B		人					
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/人日







## 2次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 76号	仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(往復分)	単位	t	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	積込み、取卸し費(仮設材等)		t	2				
	合計							
	単価						円/t	

# 3次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 77号	ハックホリ運転	設置, 6m以下	単位	日	単価数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(特殊)		人					
	軽油 1.2号		L	88				
	ハックホリ(クローラ) [標準・クレーン機能付き] 山積0.8m3(平積0.6m3)2.9t吊		日	1.36				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

# 3次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 78号	ハックホリ運転	撤去, 6m以下	単位	日	単位数	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(特殊)		人					
	軽油 1.2号		L	74				
	ハックホリ(クローラ) [標準・クレーン機能付き] 山積0.8m3(平積0.6m3)2.9t吊		日	1.26				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

# 3次単価表

単価使用年月	2022.04
歩掛適用年月	2022.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 79号	ハックホウ(クローラ)運転		単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(特殊)		人					
	軽油 1.2号		L	112				
	ハックホウ(クローラ)[標準・クレーン機能付き] 山積0.8m3(平積0.6m3)2.9t吊		日	1.06				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

## 機労材集計リスト（機械）

工事名	R 4 阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事（担い手確保型）					
単価コード	名称	規格	単位	数量	金額	摘要
L001005006	ブルドーザ〔湿地〕	7t級	日	9.921	74,685	
L001010004	バックホウ(クローラ)〔標準・クレーン機能付き〕	山積0.8m3(平積0.6m3)2.9t吊	日	6.651	76,497	
L001010007	バックホウ(クローラ)〔標準〕	山積0.8m3(平積0.6m3)	日	0.551	5,727	
L001010011	バックホウ(クローラ)〔後方超小旋回型〕	山積0.28m3(平積0.2m3)	日	1.194	7,533	
L001011002	小型バックホウ(クローラ)〔標準〕	山積0.11m3(平積0.08m3)	日	6.156	24,126	
L001070002	振動ローラ(舗装用)〔ハンドガイト式〕	運転質量0.8～1.1t	日	0.4	812	
L001070011	振動ローラ(舗装用)〔搭乗・コンパインド式〕	運転質量3～4t	日	6.916	30,561	
L001071001	振動ローラ(土工用)フラット・シングルドラム型	運転質量11～12t	日	3.342	40,086	
L001110008	発動発電機〔ディーゼルエンジン駆動〕	25kVA	日	3.999	8,119	
L001120015	トラッククレーン〔油圧伸縮シブ型〕	360t吊	日	3.197	2,138,793	
L001130006	ラフテレンクレーン〔油圧伸縮シブ型〕	25t吊	日	4.999	222,486	
L001130010	ラフテレンクレーン〔油圧伸縮シブ型〕	50t吊	日	4	316,000	
L001200001	主体足場賃料	パイプ吊足場	月	566	118,011	
L001200006	朝顔賃料		月	566	82,070	
L001200010	シート張防護材賃料		月	283	44,431	
M000101028	ブルドーザ〔湿地・排出ガス対策型(1次基準)〕	20t級	供用日	11.63	281,358	
M000903010	コンクリートポンプ車〔トラック架装・フォーム式〕	圧送能力 90～110m3/h	供用日	2.175	112,628	



## 見積単価一覧表

工事名	R4阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事(担い手確保型)			
名称	規格	単位	単価	備考
プレビーム合成桁	桁長L=59.3m 分割工法 図面参照	本	21,500,000	現場車上渡し
可動ゴム支承		組	1,220,000	現場車上渡し
固定ゴム支承		組	3,160,000	現場車上渡し
橋梁用高欄		m	59,300	アンカーボルト含む
スラブドレーン	H350×W550	組	44,100	
鉄筋	SD345 D10	t	95,000	
コンクリート	50-12-25(20)膨張コンクリート	m3	19,000	
コンクリート	30-12-25(20)膨張コンクリート	m3	17,600	
伸縮装置	簡易鋼製ジョイント,移動量40用	m	85,000	
排水枡	FC250	個	180,000	
※以下は,週休2日補正として計上している金額の合計額を参考値として示したものです。				
直接工事費分	4週8休経費補正	式	642,441	
共通仮設費分	4週8休経費補正	式	135,000	

R 4 阿土 福井川 阿南・福井 橋梁上部工事

福井川

阿南市福井町山下

## 数 量 計 算 書

※プレバーム合成桁制作工については、現地組組立を行った場合の参考資料である。  
本工事では、前頁にある見積単価一覧表により工場制作の上現地運搬を行うものとする。



数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格・寸 法	単 位	数 量	摘 要
橋梁上部工						
	【橋梁形式】	プレビーム合成桁橋	(分割工法)			
		支間数		支間	2	
		プレビーム区間長	支点間長	m	24.0	
	【プレビーム桁製作工】					
	プレビーム用鋼桁	鋼材、製作、輸送		式	1	※上部工数量総括表による
	プレビーム桁製作台工	プレビーム桁本数	桁長 25.400m	本	6	プレビーム製作台 2基
	主桁製作用足場工			m	50.8	(25.400×2ベース)
	プレフレクション工	プレフレクション回数	分割工法	回	3	(6本/2) プレビーム区間長 22m以上30m未満
		鉄 筋	SD345 D16	kg	4625	
			SD345 D13	//	0	
			SD345 D10	//	939	
			合 計	//	5564	
			STUDBAR φ9	//	567	
		型 枠	下フランジコンクリート部	m <sup>2</sup>	204.3	
			ウェブコンクリート部	m <sup>2</sup>	164.8	
		コンクリート	$\sigma_{ck}=50\text{N}/\text{mm}^2$	m <sup>3</sup>	26.1	(下フランジ)
			$\sigma_{ck}=30\text{N}/\text{mm}^2$	m <sup>3</sup>	16.7	(ウェブ)
		溶接金網	D6x100x100	m <sup>2</sup>	158.9	
	リリース工	プレビーム区間長22m以上30m未満				
		リリース回数		回	3	
	主桁解体工	プレビーム区間長30m未満		本	6	

数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格・寸 法	単 位	数 量	摘 要
	【プレビーム桁架設工】					
	支 承 工	固定可動ゴム支承	レベル2対応	個	9	橋台6個、橋脚3個
	主桁架設工	トラッククレーン架設	360t吊油圧	t	160.0	$N1=160.0/190=0.8$ 日
	地組工	A1-P1,P1-A2径間		t	135.4	$Dg=135.4/(0.01 \times (135.4+100))=57.6$ t $N2=135.4/57.6=2.4$ 日
	本締め工	T.C.B S10T M22(主桁)		本	1680	$Dq=31.9 \times 160/(0.017 \times 160+0.19)=1754$ 本 $N3=1680/1754=1.0$ 日
	(総架設日数)			日	5	$N1+N2+N3=0.8+2.4+1.0=4.2 \approx 5$ 日
	へ`ト設備			t	4.5	$N4=4.5/2.1=2.1$ 日
	へ`ト基礎	鋼板	t=22mm	m <sup>2</sup>	16.2	$N5=16.2/7=2.3$ 日
	横桁取付工	横桁部材数		箇所	7	
	足 場 工		A=W×L	m <sup>2</sup>	283.4	※上部工数量総括表による
	局部プレストレス工			径間	2	
	主桁・床版・横桁工	鉄 筋	SD345 D19	kg	4721	※排水桝補強筋を含む
			SD345 D16	〃	12454	※排水桝補強筋を含む
			SD345 D13	〃	1832	
			SD345 D10	〃	96	
			合 計	〃	19103	
		型 枠	(鉄筋床版工)	m <sup>2</sup>	314.8	(床版、横桁、ウェブ拡幅 267.9+35.2+11.7)
			鉄筋構造物	〃	38.5	(下フランジ・ウェブ現場施工 14.4+24.1)
		コンクリート	$\sigma_{ck}=50\text{N}/\text{mm}^2$	m <sup>3</sup>	1.9	(下フランジ現場施工)※膨張コンクリート
			$\sigma_{ck}=30\text{N}/\text{mm}^2$	〃	53.4	(ウェブ拡幅部、床版、横桁)
			$\sigma_{ck}=30\text{N}/\text{mm}^2$	〃	30.8	(ウェブ拡幅部、床版、横桁)※膨張コンクリート
			$\sigma_{ck}=30\text{N}/\text{mm}^2$	〃	2.3	(ウェブ現場施工、拡幅部以外)
		溶接金網	D6x100x100	m <sup>2</sup>	30.0	
	機械式継手	D16 主桁		組	216	

数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	地覆工					
		鉄 筋	SD345 D13	kg	1474	
		型 枠	(鉄筋床版工)	m <sup>2</sup>	77.9	(床版、横桁、ウェブ拡幅、地覆 267.9+35.2+11.7+77.9)
		コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N}/\text{mm}^2$	m <sup>3</sup>	23.1	(地覆)
		伸縮目地	t=10mm	m <sup>2</sup>	0.4	0.6m×0.325m×2箇所
	支承工					
		可動ゴム支承	図面参照	基	6	528.8kg/組×6=3172.8kg/橋
		固定ゴム支承	〃	〃	3	1863.5kg/組×3=5590.5kg/橋
		沓座モルタル	無収縮モルタル プレミックスタイプ	m <sup>3</sup>	1.377	
		同型枠	均しコンクリート用	m <sup>2</sup>	1.224	
	橋面工					
		排水工	排水柵	kg	966	FC250 N=12, 80.5kg/個 $\Sigma=966.0\text{kg}$
			排水管 VP200A	m	13.8	直管
			取付金具 FB 100x6	kg	46	SS400、溶融亜鉛メッキ
			取付金具 PL t=10mm	kg	19	SM400A、溶融亜鉛メッキ
			取付金具 BN M12x40	組	48	溶融亜鉛メッキ
			取付金具 Bolt M10x40	本	48	溶融亜鉛メッキ
			取付金具 インサートアンカーM12	組	16	溶融亜鉛メッキ
			水抜きパイプ	個	4	$\phi 38$
			フレキシブルチューブ	m	6.4	SUS316L, $\phi 20$

数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
	伸縮装置工					
		簡易鋼製ジョイント	移動量40mm用	m	7.9	
		シール材	シリコン系	リットル	17.2	
		後打コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 36\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	0.6	
		鉄筋	D16	kg	55	
	橋梁用防護柵工					
		車両用 CP種	アンカーボルト固定 アルミニウム合金製	m	118.7	
	銘板工					
		橋歴板	300×200 鋳物用銅合金地金	枚	1	
		矯名板		枚	4	
下部工	後打ち部 上部工施工					
		後打コンクリート	$\sigma_{ck} \geq 36\text{N/mm}^2$	$\text{m}^3$	0.4	A 1, A 2 橋台パラペット部
		同型枠	一般	$\text{m}^2$	0.7	

数 量 総 括 表						
工 種	種 別	細 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
仮設工						
	上部工施工ヤト <sup>※</sup>					
		盛土	W $\geq$ 4.0m	m <sup>3</sup>	2413	施工ヤト <sup>※</sup> 設置・撤去
		(土砂)	4.0m>W $\geq$ 2.5m	m <sup>3</sup>	98	施工ヤト <sup>※</sup> 設置
			W<2.5m	m <sup>3</sup>	14	施工ヤト <sup>※</sup> 設置
		掘削	オープンカット	m <sup>3</sup>	2033	施工ヤト <sup>※</sup> 設置・撤去
		(土砂)				
		法面整形	盛土部	m <sup>2</sup>	88	施工ヤト <sup>※</sup> 設置
		碎石舗装	再生クラッシャーランRC-40 厚さt=100m	m <sup>2</sup>	174	施工ヤト <sup>※</sup> 設置
		敷鉄板設置・撤去	22 $\times$ 1524 $\times$ 3048	枚	28	施工ヤト <sup>※</sup> 設置・撤去
				m <sup>2</sup>	130	施工ヤト <sup>※</sup> 設置・撤去
		大型土のう	設置・撤去	袋	190	施工ヤト <sup>※</sup> 設置・撤去
			撤去	袋	130	施工ヤト <sup>※</sup> 撤去

# 1. 数量総括表

## 1-1. 工数算定要素集計表

集計要素			単 位	本 体						横桁	合計	
				主桁								
				S1~J1	J1~J2	J2~J3	J3~J4	J4~S2	主桁計			
本 体 及 び 本 体 同 様 に 集 計 す る 付 属 物	下 記	大型材片	材片数	個	18	9	9	9	18	63	—	63
			材片質量 *1	kg	15714	4347	6360	4347	15714	46482	—	46482
	外	小型材片	材片数	個	226	100	72	100	226	724	—	724
			材片質量 *2	kg	1180	409	1671	409	1180	4849	—	4849
			部材数 *5	個	3	3	3	3	3	15	—	15
	対 傾 構	部材数	加工鋼重 *3	kg	—	—	—	—	—	0	625	625
			形鋼トラス構造 *6	個	—	—	—	—	—	0	36	36
			鋼板トラス構造 *7	個	—	—	—	—	—	0	—	0
	横 構	部材数	加工鋼重 *4	kg	—	—	—	—	—	0	—	0
			形鋼構造 *8	個	—	—	—	—	—	0	—	0
			鋼板構造 *9	個	—	—	—	—	—	0	—	0
	加 工 鋼 重	*1+*2+*3+*4 計		kg	16894	4756	8031	4756	16894	51331	625	51956
		内570材相当材加工重量		kg	0	0	0	0	0	0	—	0
	部材数 *5+*6+*7+*8+*9 計		個	3	3	3	3	3	15	36	51	
板継溶接延長		m	—	—	—	—	—	179	—	179		
大型材 T 継手溶接長		m	—	—	—	—	—	709	—	709		
構 造 要 素	平均支間長		mm	29250+29250								
	主桁間隔		mm	1700								
	主桁高 ※1		mm	800~1416								
	斜角		mm	90° 00' 00"								

※1：主桁高は床版コンクリート上縁～下フランジコンクリート下縁の高さ



### 1-3. ボルト本数総括表

主桁のH. T. Bはプレフレクション時のみ使用する。

(1) ボルト本数集計表

(本)

種別	寸法	主 桁						横桁	合計	
		S1~J1	J1~J2	J2~J3	J3~J4	J4~S2	計			
STUDDUBEL	φ22 × 100	528	144	252	144	528	1596		1596	
	φ22 × 50			558			558		558	
							0		0	
	計	528	144	810	144	528	2154	0	2154	
T. C. B	S10T	M22 × 90	216				216	432		432
		M22 × 85			192			192		192
		M22 × 80			240			240		240
		M22 × 65	192		432		192	816	24	840
		M22 × 60						0	112	112
		M22 × 55						0	48	48
								0		0
		計	408	0	864	0	408	1680	184	1864
H. T. B	F10T	M22 × 95	216				216	432		432
		M22 × 70	192				192	384		384
								0		0
		計	408	0	0	0	408	816	0	816



## 1-6. 主桁ブロック質量総括表

(1) S1~J1, J4~S2 (1ブロック当り)

(ton)

ブロック	主桁	鋼材質量								下フランジ コンクリート 質量	ウェブ コンクリート 質量	総合計	
		大型材片	小型材片		購入品		質量小計		質量合計			※W6+9+10	※W8+9+10
		Flg, Web	Spl, Fill	左記以外	Bolt	左記以外	※W1+3+5	※W2+4	※W6+7				
		W1	W2	W3	W4	W5	W6	W7	W8				
S1~J1	G1, G3	5.238	0.198	0.190	0.075	0.062	5.490	0.273	5.763	7.363	4.073	16.926	17.199
	G2	5.238	0.198	0.206	0.075	0.062	5.506	0.273	5.779	7.363	4.013	16.882	17.155
ブロック合計		15.714	0.594	0.586	0.225	0.186	16.486	0.819	17.305	22.089	12.159	50.734	51.553

(2) J1~J2, J3~J4 (1ブロック当り)

(ton)

ブロック	主桁	鋼材質量								下フランジ コンクリート 質量	ウェブ コンクリート 質量	総合計	
		大型材片	小型材片		購入品		質量小計		質量合計			※W6+9+10	※W8+9+10
		Flg, Web	Spl, Fill	左記以外	Bolt	左記以外	※W1+3+5	※W2+4	※W6+7				
		W1	W2	W3	W4	W5	W6	W7	W8				
J1~J2	G1, G3	1.449	0.000	0.129	0.000	0.017	1.595	0.000	1.595	2.048	1.770	5.413	5.413
	G2	1.449	0.000	0.151	0.000	0.017	1.617	0.000	1.617	2.048	1.678	5.343	5.343
ブロック合計		4.347	0.000	0.409	0.000	0.051	4.807	0.000	4.807	6.144	5.218	16.169	16.169

(3) J2~J3 (1ブロック当り)

(ton)

ブロック	主桁	鋼材質量								下フランジ コンクリート 質量	ウェブ コンクリート 質量	総合計	
		大型材片	小型材片		購入品		質量小計		質量合計			※W6+9+10	※W8+9+10
		Flg, Web	Spl, Fill	左記以外	Bolt	左記以外	※W1+3+5	※W2+4	※W6+7				
		W1	W2	W3	W4	W5	W6	W7	W8				
J2~J3	G1, G3	2.120	0.385	0.172	0.153	0.069	2.361	0.538	2.899	2.953	2.325	7.639	8.177
	G2	2.120	0.385	0.172	0.153	0.069	2.361	0.538	2.899	2.953	2.325	7.639	8.177
ブロック合計		6.360	1.155	0.516	0.459	0.207	7.083	1.614	8.697	8.859	6.975	22.917	24.531

注) 1. 鋼材質量は、F10Tを除く。

2. 下フランジ・ウェブコンクリート質量算出式：2.5(t/m<sup>3</sup>) x (工場施工分コンクリート体積)

3. ブロック合計算出式：(G1, G3) x 2 + (G2) x 1

## (4) 一橋当たり合計

(ton)

ブロック	主桁	鋼材質量								下フランジ コンクリート	ウェブ コンクリート	総合計			
		大型材片	小型材片		購入品		質量小計		質量合計			質量	質量	※W6+9+10	※W8+9+10
		Flg, Web	Sp1, Fill	左記以外	Bolt	左記以外	※W1+3+5	※W2+4	※W6+7	W9	W10			W11	W12
		W1	W2	W3	W4	W5	W6	W7	W8						
S1~S2	G1, G3	15.494	0.781	0.810	0.303	0.227	16.531	1.084	17.615	21.775	14.011	52.317	53.401		
	G2	15.494	0.781	0.886	0.303	0.227	16.607	1.084	17.691	21.775	13.707	52.089	53.173		
一橋当たり合計		46.482	2.343	2.506	0.909	0.681	49.669	3.252	52.921	65.325	41.729	156.723	159.975		

注) 1. 一主桁当たり合計算出式 : (S1~J1) x 2 + (J1~J2) x 2 + (J2~J3) x 1

2. 一橋当たり合計算出式 : (G1, G3) x 2 + (G2) x 1

2. 鋼材質量

2-1. 主桁鋼材(S1~J1, J4~S2) ※単位質量 7.85(kg/mm/m2) → 板厚(1mm)/面積(1m2)当たりの質量

種別		材片名		形状		断面形状(mm)		長さ		員数		単位質量		1組質量		質量(kg)		ネット(%)		材質		
<主桁> (S1~J1) G1, G3 桁 桁本数 2 本																						
大型 材片	U. Flg	PL	450	x	31	6525	1	7.85	714.50	715											SM490YB	
	U. Flg	PL	450	x	31	12600	1	7.85	1380.00	1380											SM490YB	
	Web	PL	627	x	10	6595	1	7.85	282.40	282										87	SM490YA	
	Web	PL	940	x	10	12500	1	7.85	765.60	766										83	SM490YA	
	L. Flg	PL	450	x	31	6525	1	7.85	714.50	715												SM490YB
	L. Flg	PL	450	x	31	12600	1	7.85	1380.00	1380												SM490YB
小型 材片	Stiff(S1)	PL	200	x	16	470	2	7.85	11.80	24											SM400A	
	"(C1)	PL	200	x	14	720	1	7.85	15.80	16											SM400A	
	"(A)	PL	200	x	16	489	2	7.85	12.30	25											SM400A	
	"(仮支点1)	PL	200	x	14	285	2	7.85	6.26	13											SM400A	
	"(PF1-L)	PL	175	x	14	470	2	7.85	9.04	18											SM400A	
	"(PF1-R)	PL	175	x	14	710	2	7.85	13.70	27											SM400A	
	DUBEL	角鋼	22	x	22	350	35	7.85	1.33	47												SS400
	"	角鋼	25	x	25	390	5	7.85	1.91	10												SS400
	"	角鋼	25	x	25	155	10	7.85	0.76	8												SS400
	"	角鋼	25	x	25	100	4	7.85	0.49	2												SS400
	Spl, Fill(J1)	PL	450	x	10	770	1	7.85	27.20	27												SM490YA
	"	PL	195	x	12	770	2	7.85	14.10	28												SM490YA
	"	PL	450	x	9	380	1	7.85	12.10	12												SS400
	"	PL	450	x	10	620	1	7.85	21.90	22												SM490YA
	"	PL	195	x	12	620	2	7.85	11.40	23												SM490YA
	"	PL	450	x	9	305	1	7.85	9.70	10												SS400
"	PL	620	x	10	780	2	7.85	38.00	76												SM490YA	
購入 品	DUBEL				φ 22	100	176	0.355	—	62											STUDDUBEL	
	Bolt(J1)	TCB			M22	90	40	0.583	—	23											S10T	
	Bolt(J1)	TCB			M22	90	32	0.583	—	19											S10T	
	Bolt(J1)	TCB			M22	65	64	0.508	—	33											S10T	
	Bolt(Pf時J1)	HTB			M22	95	40	0.630	—	25											F10T	
	Bolt(Pf時J1)	HTB			M22	95	32	0.630	—	20											F10T	
	Bolt(Pf時J1)	HTB			M22	70	64	0.555	—	36											F10T	
												材片数		質量								
材片別集計						桁1本あたり						大型材片		6		5238 kg						
												小型材片		75		388 kg						
												購入品		—		218 kg						
												合計		—		5844 kg						
												2 主桁合計		11688 kg								

<主桁>	(S1~J1)	G1, G3	桁	桁本数	2	本
鋼材種類別内訳(大型材片、小型材片)						
SM490YB	PL	t=	31		4190	kg
SM490YA	PL	t=	12		51	kg
	PL	t=	10		1173	kg
SM400A	PL	t=	16		49	kg
	PL	t=	14		74	kg
SS400	PL	t=	9		22	kg
	角鋼	25x25			20	kg
	角鋼	22x22			47	kg
鋼材種類別内訳(購入品)						
STUDDUBEL			φ 22		62	kg
S10T			M22		75	kg
F10T			M22		81	kg
					桁1本あたり合計	5844 kg
					2主桁合計	11688 kg

<主桁> (S1~J1) G2 桁 桁本数 1 本										
種別	材片名	形状	断面形状(mm)	長さ	員数	単位質量	1組質量	質量(kg)	ネット(%)	材質
大型材片	U. Flg	PL	450 x 31	6525	1	7.85	714.50	715		SM490YB
	U. Flg	PL	450 x 31	12600	1	7.85	1380.00	1380		SM490YB
	Web	PL	627 x 10	6595	1	7.85	282.40	282	87	SM490YA
	Web	PL	940 x 10	12500	1	7.85	765.60	766	83	SM490YA
	L. Flg	PL	450 x 31	6525	1	7.85	714.50	715		SM490YB
	L. Flg	PL	450 x 31	12600	1	7.85	1380.00	1380		SM490YB
小型材片	Stiff(S1)	PL	200 x 16	470	2	7.85	11.80	24		SM400A
	”(C1)	PL	200 x 14	720	2	7.85	15.80	32		SM400A
	”(A)	PL	200 x 16	489	2	7.85	12.30	25		SM400A
	”(仮支点1)	PL	200 x 14	285	2	7.85	6.26	13		SM400A
	”(PF1-L)	PL	175 x 14	470	2	7.85	9.04	18		SM400A
	”(PF1-R)	PL	175 x 14	710	2	7.85	13.70	27		SM400A
	DUBEL	角鋼	22 x 22	350	35	7.85	1.33	47		SS400
	”	角鋼	25 x 25	390	5	7.85	1.91	10		SS400
	”	角鋼	25 x 25	155	10	7.85	0.76	8		SS400
	”	角鋼	25 x 25	100	4	7.85	0.49	2		SS400
	Spl, Fill(J1)	PL	450 x 10	770	1	7.85	27.20	27		SM490YA
	”	PL	195 x 12	770	2	7.85	14.10	28		SM490YA
	”	PL	450 x 9	380	1	7.85	12.10	12		SS400
	”	PL	450 x 10	620	1	7.85	21.90	22		SM490YA
	”	PL	195 x 12	620	2	7.85	11.40	23		SM490YA
	”	PL	450 x 9	305	1	7.85	9.70	10		SS400
”	PL	620 x 10	780	2	7.85	38.00	76		SM490YA	
購入品	DUBEL		φ 22	100	176	0.355	—	62		STUDDUBEL
	Bolt(J1)	TCB	M22	90	40	0.583	—	23		S10T
	Bolt(J1)	TCB	M22	90	32	0.583	—	19		S10T
	Bolt(J1)	TCB	M22	65	64	0.508	—	33		S10T
	Bolt(Pf時J1)	HTB	M22	95	40	0.630	—	25		F10T
	Bolt(Pf時J1)	HTB	M22	95	32	0.630	—	20		F10T
Bolt(Pf時J1)	HTB	M22	70	64	0.555	—	36		F10T	
材片数 質量										
材片別集計				桁1本あたり		大型材片	6	5238 kg		
						小型材片	76	404 kg		
						購入品	—	218 kg		
						合計	—	5860 kg		
								1 主桁合計	5860 kg	

<主桁>	(S1~J1)	G2	桁	桁本数	1	本
鋼材種類別内訳(大型材片、小型材片)						
SM490YB	PL	t=	31		4190	kg
SM490YA	PL	t=	12		51	kg
	PL	t=	10		1173	kg
SM400A	PL	t=	16		49	kg
	PL	t=	14		90	kg
SS400	PL	t=	9		22	kg
	角鋼	25x25			20	kg
	角鋼	22x22			47	kg
鋼材種類別内訳(購入品)						
STUDDUBEL			φ 22		62	kg
S10T			M22		75	kg
F10T			M22		81	kg
桁1本あたり合計					5860	kg
1主桁合計					5860	kg

[ S1~J1 ブロック小計 ]

1. 工数算定要素

集計項目		全主桁合計
大型材片	材片数	18 個
	材片質量 *1	15714 kg
小型材片	材片数	226 個
	材片質量 *2	1180 kg
部材数		3 個
加工鋼重合計(*1+*2)		16894 kg

2. 鋼板・形鋼質量

材質	種別	板厚	全主桁合計
SM490YB	PL	31	12570 kg
SM490YB 集計			12570 kg
SM490YA	PL	12	153 kg
		10	3519 kg
SM490YA 集計			3672 kg
SM400A	PL	16	147 kg
		14	238 kg
SM400A 集計			385 kg
SS400	PL	9	66 kg
	角鋼	25	60 kg
		22	141 kg
SS400 集計			267 kg
総計			16894 kg

※角鋼の板厚欄は角鋼形状を示す。

3. 購入品質量

種類	径	長さ	全主桁合計
STUDDUBEL	φ 22	100	186 kg
STUDDUBEL 集計			186 kg
S10T	M22	90	126 kg
		65	99 kg
S10T 集計			225 kg
F10T	M22	95	135 kg
		70	108 kg
F10T 集計			243 kg
総計			654 kg

4. 鋼材質量総計(鋼板・形鋼+購入品)

集計項目	全主桁合計
鋼板・形鋼質量合計	16894 kg
購入品質量合計	654 kg
総合計	17548 kg

5. 購入品本数

種類	径	長さ	全主桁合計
STUDDUBEL	φ 22	100	528 本
STUDDUBEL 集計			528 本
S10T	M22	90	216 本
		65	192 本
S10T 集計			408 本
F10T	M22	95	216 本
		70	192 本
F10T 集計			408 本
総計			1344 本

2-2. 主桁鋼材 (J1~J2, J3~J4)

種別		材片名		形状	断面形状(mm)	長さ	員数	単位質量	1組質量	質量(kg)	ネット(%)	材質	
<主桁> (J1~J2) G1, G3 桁 桁本数 2 本													
大型 材片	U. Flg	PL	450 x 22	6190	1	7.85	481.10	481				SM490YB	
	Web	PL	1054 x 10	6190	1	7.85	486.50	487	95			SM490YA	
	L. Flg	PL	450 x 22	6190	1	7.85	481.10	481				SM490YB	
小型 材片	Stiff(C2)	PL	200 x 14	969	1	7.85	21.30	21				SM400A	
	" (仮支点2,3)	PL	200 x 14	860	4	7.85	18.90	76				SM400A	
	DUBEL	角鋼	22 x 22	350	9	7.85	1.33	12				SS400	
	"	角鋼	25 x 25	390	5	7.85	1.91	10				SS400	
	"	角鋼	25 x 25	155	10	7.85	0.76	8				SS400	
	"	角鋼	25 x 25	100	4	7.85	0.49	2				SS400	
	購入品	DUBEL		φ 22	100	48	0.355	—	17				STUDDUBEL
								材片数		質量			
材片別集計				桁1本あたり		大型材片	3	1449 kg					
						小型材片	33	129 kg					
						購入品	—	17 kg					
						合計	—	1595 kg					
								2 主桁合計		3190 kg			



<主桁>	(J1~J2)	G1, G3	桁	桁本数	2	本
鋼材種類別内訳(大型材片、小型材片)						
SM490YB	PL	t=	22		962	kg
SM490YA	PL	t=	10		487	kg
SM400A	PL	t=	14		97	kg
SS400	角鋼	25x25			20	kg
	角鋼	22x22			12	kg
鋼材種類別内訳(購入品)						
STUDDUBEL			φ22		17	kg
桁1本あたり合計					1595	kg
2主桁合計					3190	kg

<主桁> (J1~J2) G2 桁 桁本数 1 本											
種別	材片名	形状	断面形状(mm)	長さ	員数	単位質量	1組質量	質量(kg)	ネット(%)	材質	
大型材片	U. Flg	PL	450 x 22	6190	1	7.85	481.10	481		SM490YB	
	Web	PL	1054 x 10	6190	1	7.85	486.50	487	95	SM490YA	
	L. Flg	PL	450 x 22	6190	1	7.85	481.10	481		SM490YB	
小型材片	Stiff(C2)	PL	200 x 14	969	2	7.85	21.30	43		SM400A	
	" (仮支点2,3)	PL	200 x 14	860	4	7.85	18.90	76		SM400A	
	DUBEL	角鋼	22 x 22	350	9	7.85	1.33	12		SS400	
	"	角鋼	25 x 25	390	5	7.85	1.91	10		SS400	
	"	角鋼	25 x 25	155	10	7.85	0.76	8		SS400	
	"	角鋼	25 x 25	100	4	7.85	0.49	2		SS400	
	購入品	DUBEL		φ 22	100	48	0.355	—	17		STUDDUBEL
							材片数		質量		
材片別集計			桁1本あたり			大型材片	3	1449 kg			
						小型材片	34	151 kg			
						購入品	—	17 kg			
						合計	—	1617 kg			
							1 主桁合計		1617 kg		

<主桁>	(J1~J2)	G2	桁	桁本数	1	本
鋼材種類別内訳(大型材片、小型材片)						
SM490YB	PL	t=	22		962	kg
SM490YA	PL	t=	10		487	kg
SM400A	PL	t=	14		119	kg
SS400	角鋼		25x25		20	kg
	角鋼		22x22		12	kg
鋼材種類別内訳(購入品)						
STUDDUBEL			φ 22		17	kg
					桁1本あたり合計	1617 kg
					1主桁合計	1617 kg

[ J1~J2 ブロック小計 ]

1. 工数算定要素

集計項目		全主桁合計
大型材片	材片数	9 個
	材片質量 *1	4347 kg
小型材片	材片数	100 個
	材片質量 *2	409 kg
部材数		3 個
加工鋼重合計(*1+*2)		4756 kg

2. 鋼板・形鋼質量

材質	種別	板厚	全主桁合計
SM490YB	PL	22	2886 kg
SM490YB 集計			2886 kg
SM490YA	PL	10	1461 kg
SM490YA 集計			1461 kg
SM400A	PL	14	313 kg
SM400A 集計			313 kg
SS400	角鋼	25	60 kg
		22	36 kg
SS400 集計			96 kg
総計			4756 kg

※角鋼の板厚欄は角鋼形状を示す。

3. 購入品質量

種類	径	長さ	全主桁合計
STUDDUBEL	φ 22	100	51 kg
STUDDUBEL 集計			51 kg
総計			51 kg

4. 鋼材質量総計(鋼板・形鋼+購入品)

集計項目	全主桁合計
鋼板・形鋼質量合計	4756 kg
購入品質量合計	51 kg
総合計	4807 kg

5. 購入品本数

種類	径	長さ	全主桁合計
STUDDUBEL	φ 22	100	144 本
STUDDUBEL 集計			144 本

2-3. 主桁鋼材 (J2~J3)

		〈主桁〉		(J2~J3)	G1~G3	桁	桁本数	3	本		
種別	材片名	形状	断面形状(mm)	長さ	員数	単位質量	1組質量	質量(kg)	ネット(%)	材質	
大型 材片	U.Flg	PL	450 x 25	8490	1	7.85	749.80	750		SM490YB	
	Web	PL	1076 x 10	8490	1	7.85	709.90	710	99	SM490YA	
	L.Flg	PL	450 x 22	8490	1	7.85	659.80	660		SM490YB	
小型 材片	Stiff(P1)	PL	200 x 19	1076	2	7.85	32.10	64		SM490YB	
	〃 (B)	PL	200 x 16	1076	4	7.85	27.00	108		SM400A	
	Spl,Fill(J2,J3)	PL	450 x 10	620	2	7.85	21.90	44		SM490YA	
	〃	PL	195 x 12	620	4	7.85	11.40	46		SM490YA	
	〃	PL	450 x 3.2	305	2	7.85	3.45	7		SS400	
	〃	PL	450 x 10	770	2	7.85	27.20	54		SM490YA	
	〃	PL	195 x 12	770	4	7.85	14.10	56		SM490YA	
	〃	PL	620 x 10	914	4	7.85	44.50	178		SM490YA	
購入品	DUBEL		φ 22	100	84	0.355	—	30		STUDDUBEL	
	DUBEL		φ 22	50	186	0.212	—	39		STUDDUBEL	
	Bolt(J2,J3)	TCB	M22	85	64	0.568	—	36		S10T	
	Bolt(J2,J3)	TCB	M22	80	80	0.553	—	44		S10T	
	Bolt(J2,J3)	TCB	M22	65	144	0.508	—	73		S10T	
材片別集計		桁1本あたり		大型材片		3	2120 kg				
				小型材片		24	557 kg				
				購入品		—	222 kg				
				合計		—	2899 kg				
				3 主桁合計			8697 kg				

<主桁>	(J2~J3)	G1~G3	桁	桁本数	3	本
鋼材種類別内訳(大型材片、小型材片)						
SM490YB	PL	t=	25		750	kg
	PL	t=	22		660	kg
	PL	t=	19		64	kg
SM490YA	PL	t=	12		102	kg
	PL	t=	10		986	kg
SM400A	PL	t=	16		108	kg
SS400	PL	t=	3.2		7	kg
鋼材種類別内訳(購入品)						
STUDDUBEL			φ 22		69	kg
S10T			M22		153	kg
					桁1本あたり合計	2899 kg
					3主桁合計	8697 kg

[ J3~J4 ブロック小計 ]

1. 工数算定要素

集計項目		全主桁合計
大型材片	材片数	9 個
	材片質量 *1	6360 kg
小型材片	材片数	72 個
	材片質量 *2	1671 kg
部材数		3 個
加工鋼重合計(*1+*2)		8031 kg

2. 鋼板・形鋼質量

材質	種別	板厚	全主桁合計
SM490YB	PL	25	2250 kg
		22	1980 kg
		19	192 kg
SM490YB 集計			4422 kg
SM490YA	PL	12	306 kg
		10	2958 kg
SM490YA 集計			3264 kg
SM400A	PL	16	324 kg
SM400A 集計			324 kg
SS400	PL	3.2	21 kg
SS400 集計			21 kg
総計			8031 kg

※角鋼の板厚欄は角鋼形状を示す。

3. 購入品質量

種類	径	長さ	全主桁合計
STUDDUBEL	φ 22	100	90 kg
		50	117 kg
STUDDUBEL 集計			207 kg
S10T	M22	85	108 kg
		80	132 kg
		65	219 kg
S10T 集計			459 kg
総計			666 kg

4. 鋼材質量総計(鋼板・形鋼+購入品)

集計項目	全主桁合計
鋼板・形鋼質量合計	8031 kg
購入品質量合計	666 kg
総合計	8697 kg

5. 購入品本数

種類	径	長さ	全主桁合計
STUDDUBEL	φ 22	100	252 本
		50	558 本
STUDDUBEL 集計			810 本
S10T	M22	85	192 本
		80	240 本
		65	432 本
S10T 集計			864 本
総計			1674 本







横桁ボルト本数集計

(本)

横桁	S10T				備考
	M22x65	M22x60	M22x55	合計	
S1		12		12	
C1		20		20	
C2		24	16	40	
P1	24		16	40	
C3		24	16	40	
C4		20		20	
S2		12		12	
合計	24	112	48	184	

## 2-5. 溶接延長

### 2-5-1. 板継溶接延長

	板継幅	換算率	ブロック数	桁本数		
S1~J1, J4~S2						
Web(t=10mm)	0.627 x	7.78 x	2 x	3	=	29.268 m
U. Flg(t=31mm)	0.450 x	27.7 x	2 x	3	=	74.790 m
L. Flg(t=31mm)	0.450 x	27.7 x	2 x	3	=	74.790 m
					合計	178.848 m

### 2-5-2. 大型材 T 継手溶接延長

	鋼Web長	4隅	ブロック数	桁本数		
S1~J1	6.595 x	4 x	2 x	3	=	158.280 m
〃	12.500 x	4 x	2 x	3	=	300.000 m
J1~J2	6.190 x	4 x	2 x	3	=	148.560 m
J2~J3	8.490 x	4 x	1 x	3	=	101.880 m
					合計	708.720 m

## [ 鋼材数量計算・鋼ウェブ ネット率 ]

実面積の計算はCAD測定による。

### 1. ウェブの計算

	実面積	グロス面積		
S1～J1	3.594 / (	0.627 × 6.595 )	=	87 %
〃	9.795 / (	0.94 × 12.500 )	=	83 %
J1～J2	6.219 / (	1.054 × 6.190 )	=	95 %
J3～J4	9.074 / (	1.076 × 8.490 )	=	99 %

板継ぎ溶接長換<sup>1)</sup>(着色部が標準範囲)

※[改訂版] 鋼道路橋数量集計マニュアル(案) 2003.07 (建設物価調査会) より

板厚	溶接種類			
	I 型	レ型	V型	X型
4				
5	2.77			
6	3.48	3.59	3.69	
7	4.14	3.95	4.10	
8	4.91	4.37	4.56	
9	5.67	4.83	5.08	
10	7.78	7.42	7.73	
11	8.75	7.97	8.35	
12	9.79	8.57	9.03	
13	10.8	9.21	9.75	
14		9.9	10.5	
15		10.6	11.4	
16		11.4	12.3	13.0
17		12.2	13.2	13.8
18		13.1	14.2	14.6
19		14.0	15.2	15.5
20		15.0	16.3	16.3
21		16.0	17.5	17.2
22		17.1	18.7	18.1
23		18.2	20.0	19.1
24		19.3	21.3	20.0
25		20.5	22.6	21.1
26		21.7	24.0	22.1
27		23.0	25.5	23.1
28		24.4	27.0	24.2
29		25.7	28.6	25.4
30		27.2	30.2	26.5
31		28.6	31.9	27.7
32		30.1	33.7	28.9
33		31.7	35.4	30.1
34		33.3	37.3	31.4
35		35.0	39.2	32.7
36		36.7	41.1	34.0
37		38.4	43.1	35.3
38		40.2	45.2	36.7
39		42.0	47.3	38.1
40		43.9	49.5	39.5
41				41.0
42				42.6
43				44.1
44				45.7
45				47.3
46				49.0
47				50.7
48				52.4
49				54.2
50				56.0

板厚	適用 (標準)	参考 (デザインデータ 11)
4		
5	2.77	2.77
6	3.48	3.50
7	4.14	4.19
8	4.91	4.92
9	5.67	5.70
10	7.78	7.79
11	8.75	8.77
12	9.79	9.79
13	9.75	9.75
14	10.5	10.5
15	11.4	11.4
16	12.3	12.3
17	13.2	13.2
18	14.2	14.2
19	15.2	15.2
20	16.3	16.3
21	17.5	17.5
22	18.1	18.1
23	19.1	19.1
24	20.0	20.0
25	21.1	21.1
26	22.1	22.1
27	23.1	23.1
28	24.2	24.2
29	25.4	25.4
30	26.5	26.5
31	27.7	27.7
32	28.9	28.9
33	30.1	30.1
34	31.4	31.4
35	32.7	32.7
36	34.0	34.0
37	35.3	35.3
38	36.7	36.7
39	38.1	38.1
40	39.5	39.5
41	41.0	41.0
42	42.6	42.6
43	44.1	44.1
44	45.7	45.7
45	47.3	47.3
46	49.0	49.0
47	50.7	50.7
48	52.4	52.4
49	54.2	54.2
50	56.0	56.0
51		57.8
52		59.7
53		61.6
54		63.5

55		65.5
56		67.4
57		69.5
58		71.5
59		73.6
60		75.8
61		77.9
62		80.1
63		82.4
64		84.6
65		86.9

※ボルトはM22、DUBELはφ22

首下	no.	S10T	S10TW	S8T	S8TW	F10T	F10TW	F8T	F8TW	STUDDUBEL
		2	3	4	5	6	7	8	9	10
30	1									
35	2									
40	3									
45	4					0.481	0.481	0.481	0.481	
50	5	0.463	0.463	0.463	0.463	0.496	0.496	0.496	0.496	0.212
55	6	0.478	0.478	0.478	0.478	0.510	0.510	0.510	0.510	
60	7	0.493	0.493	0.493	0.493	0.525	0.525	0.525	0.525	0.245
65	8	0.508	0.508	0.508	0.508	0.540	0.540	0.540	0.540	
70	9	0.523	0.523	0.523	0.523	0.555	0.555	0.555	0.555	0.275
75	10	0.538	0.538	0.538	0.538	0.570	0.570	0.570	0.570	
80	11	0.553	0.553	0.553	0.553	0.585	0.585	0.585	0.585	0.305
85	12	0.568	0.568	0.568	0.568	0.600	0.600	0.600	0.600	
90	13	0.583	0.583	0.583	0.583	0.615	0.615	0.615	0.615	0.334
95	14	0.598	0.598	0.598	0.598	0.630	0.630	0.630	0.630	
100	15	0.613	0.613	0.613	0.613	0.645	0.645	0.645	0.645	0.355
105	16	0.628	0.628	0.628	0.628	0.659	0.659	0.659	0.659	
110	17	0.643	0.643	0.643	0.643	0.674	0.674	0.674	0.674	0.394
115	18	0.658	0.658	0.658	0.658	0.689	0.689	0.689	0.689	
120	19	0.673	0.673	0.673	0.673	0.704	0.704	0.704	0.704	0.427
125	20	0.688	0.688	0.688	0.688	0.719	0.719	0.719	0.719	
130	21	0.703	0.703	0.703	0.703	0.734	0.734	0.734	0.734	0.457
135	22	0.718	0.718	0.718	0.718	0.749	0.749	0.749	0.749	
140	23	0.733	0.733	0.733	0.733	0.764	0.764	0.764	0.764	0.487
145	24	0.748	0.748	0.748	0.748	0.779	0.779	0.779	0.779	
150	25	0.763	0.763	0.763	0.763	0.794	0.794	0.794	0.794	0.517
155	26	0.778	0.778	0.778	0.778	0.808	0.808	0.808	0.808	
160	27	0.793	0.793	0.793	0.793	0.823	0.823	0.823	0.823	

	首下	単位重量
(例) F10T M22	120	0.704
S10T M22	115	0.658
STUDDUBEL φ22	100	0.355
STUDDUBEL φ13	60	0.092

スラブアンカー(丸鋼、R.B)

径	単位重量	径(計算用)
φ13	1.04	13
φ16	1.58	16
φ19	2.23	19
φ22	2.98	22

アングル(等辺山形鋼)

	厚み	単位重量
75	75	9 9.96 75*9
90	90	10 13.3 90*10
100	100	10 14.9 100*10
130	130	12 23.4 130*12
150	150	12 27.3 150*12

溝形鋼

H	B	厚み1	厚み2	単位重量	使用頻度	備考
150	75	9	12.5	24.0		
180	75	7	10.5	21.4		
200	90	8	13.5	30.3		
250	90	9	13	34.6	○	
300	90	9	13	38.1	○	
300	90	10	15.5	43.8	○	
380	100	10.5	16	54.5		



# H型鋼

H	B	厚み1	厚み2	単位重量	備考
100	100	6	8	21.59	
125	125	6.5	9	23.60	
150	150	7	10	39.65	
175	175	7.5	11	51.42	

## 1-4. 鉄筋質量総括表

### 1-4-1. 工場施工分鉄筋質量

(kg)

材質	鉄筋径	主桁	横桁	床版	地覆	合計
SD345	D22					0
	D19					0
	D16	4,625				4,625
	D13					0
	D10	939				939
合計		5,564	0	0	0	5,564

### 1-4-2. 現場施工分鉄筋質量

(kg)

材質	鉄筋径	主桁	横桁	床版	地覆	合計
SD345	D22			0		0
	D19		350	4,047		4,397
	D16	612	353	11,023		11,988
	D13		294	1,538	1,474	3,306
	D10	96				96
合計		708	997	16,608	1,474	19,787

### 1-4-3. 機械式継手組数

機械式継手	主桁	
D16用	216	組

※機械式継手は現場施工とする。

### 1-4-4. 付属物鉄筋質量(現場施工)

(kg)

鉄筋種類	材質	鉄筋径	質量
排水柵補強筋	SD345	D19	324
		D16	466
		合計	790

### 3. 鉄筋数量

特記無き鉄筋は全て現場施工を示す。

#### 3-1. 主 桁

##### 3-1-1. 工場施工分 集計

総括表では、φ9は鋼材質量総括表に計上する。

D22	=	0 kg
D19	=	0 kg
D16	=	4,625 kg
D13	=	0 kg
D10	=	939 kg
φ9	=	567 kg
合計		<u>6,131 kg</u>

##### 3-1-2. 現場施工分 集計

D22	=	0 kg
D19	=	0 kg
D16	=	612 kg
D13	=	0 kg
D10	=	96 kg
φ9	=	0 kg
合計		<u>708 kg</u>

##### 3-1-3. 主桁鉄筋合計

D22	=	0 kg
D19	=	0 kg
D16	=	5,237 kg
D13	=	0 kg
D10	=	1,035 kg
φ9	=	567 kg
合計		<u>6,839 kg</u>

##### 3-1-4. 機械式継手

D16用	=	216 組
------	---	-------

### 3-2. 横 桁

D22	=	0 kg
D19	=	350 kg
D16	=	353 kg
D13	=	294 kg
	<u>合計</u>	<u>997 kg</u>

### 3-3. 床 版

D22	=	0 kg
D19	=	4,047 kg
D16	=	11,023 kg
D13	=	1,538 kg
	<u>合計</u>	<u>16,608 kg</u>

### 3-4. 地 覆

D13	=	1,474 kg
	<u>合計</u>	<u>1,474 kg</u>

1-5. 非金属数量総括表

項目	種別	単位	数量	備考	
コンクリート体積	下フランジ	m <sup>3</sup>	26.1	工場施工, $\sigma_{ck}=50\text{N/mm}^2$	
		m <sup>3</sup>	1.9	$\sigma_{ck}=50\text{N/mm}^2$ , 膨張コンクリート 30kg/m <sup>3</sup>	
	ウェブ	m <sup>3</sup>	16.7	工場施工, $\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	
		m <sup>3</sup>	2.3	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$	
	径間部	ウェブ	m <sup>3</sup>	0.6	拡幅部, $\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$
		床版	m <sup>3</sup>	49.0	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$
		横桁	m <sup>3</sup>	3.8	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$
		計	m <sup>3</sup>	53.4	
	中間支点部	ウェブ	m <sup>3</sup>	2.1	拡幅部, $\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$ , 膨張コンクリート 30kg/m <sup>3</sup>
		床版	m <sup>3</sup>	23.0	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$ , 膨張コンクリート 30kg/m <sup>3</sup>
		横桁	m <sup>3</sup>	5.7	$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$ , 膨張コンクリート 30kg/m <sup>3</sup>
		計	m <sup>3</sup>	30.8	
	地覆	m <sup>3</sup>	23.1	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	
型枠面積	下フランジ	m <sup>2</sup>	204.3	工場施工	
		m <sup>2</sup>	14.4	現場施工	
	ウェブ	m <sup>2</sup>	164.8	工場施工	
		m <sup>2</sup>	24.1	現場施工, 拡幅部以外	
	ウェブ・床版・横桁	ウェブ	m <sup>2</sup>	11.7	拡幅部
		床版	m <sup>2</sup>	267.9	
		横桁	m <sup>2</sup>	35.2	
		計	m <sup>2</sup>	314.8	
	地覆	m <sup>2</sup>	77.9		
	主桁	溶接金網面積	工場施工	m <sup>2</sup>	158.9
現場施工			m <sup>2</sup>	30.0	拡幅部を含む、D6x100x100
計			m <sup>2</sup>	188.9	
排水工	排水柵	FG250	組	12.0	80.5kg/組
	排水管	VP200	m	13.8	直管
	取付金具	FB 100x6	kg	45.6	SS400
		PL t=10mm	kg	18.9	SM400A
		B.N M12x40	組	48	
		インサートアンカーM12	組	16	
		Bolt M10x40	本	48	
	水抜きパイプ		組	4	$\phi 38$
	排水管(フレキシブル)		m	6.4	SUS316L $\phi 20$
足場	桁下足場面積	m <sup>2</sup>	283.4		

- 注) 1. 施工区分の特記がない項目は全て現場施工  
 2. 排水取付金具には全て溶融亜鉛メッキを施す。  
 付着量はJIS H8641に示す2種HDZ55とし、ボルト・ナット類は2種HDZ35とする。

## 4-2. 主桁下フランジ

### 4-2-1. 下フランジ形状寸法

#### (1) 下フランジ延長(施工区分別)

##### 1) 工場施工部延長(1ブロック当り)

GE1～J1, J4～GE2	=	18.700 m
J1～J2, J3～J4	=	5.200 m
J2～J3	=	7.500 m

##### 2) 現場施工部延長(1ブロック当たり)

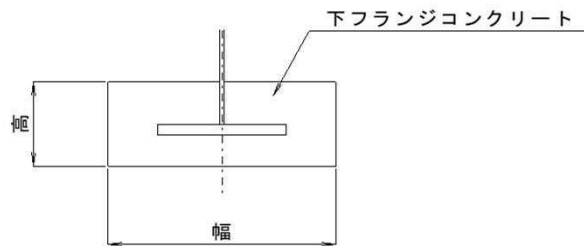
J1, J4	=	1.000 m
J2, J3	=	1.000 m
	<u>計</u>	<u>2.000 m</u>

1主桁あたり延長合計	2.000 x	2	=	4.000 m
------------	---------	---	---	---------

## 4-2-2. コンクリート体積

下フランジ内の鋼材割合を10%とし、コンクリート体積より控除する。

### (1) 工場施工部体積



#### 1) 各ブロックのコンクリート体積(1ブロックあたり)

	幅	高	延長			
GE1～J1	0.700 x	0.250 x	18.700 x	0.9	=	2.945 m <sup>3</sup>
J1～J2	0.700 x	0.250 x	5.200 x	0.9	=	0.819 m <sup>3</sup>
J2～J3	0.700 x	0.250 x	7.500 x	0.9	=	1.181 m <sup>3</sup>

#### 2) コンクリート体積合計

	ブロック体積	ブロック数	桁本数		
GE1～J1, J4～GE2	2.945 x	2 x	3	=	17.670 m <sup>3</sup>
J1～J2, J3～J4	0.819 x	2 x	3	=	4.914 m <sup>3</sup>
J2～J3	1.181 x	1 x	3	=	3.543 m <sup>3</sup>
				合計	26.127 m <sup>3</sup>

### (2) 現場施工部体積

#### 1) 各ブロックのコンクリート体積(1ブロックあたり)

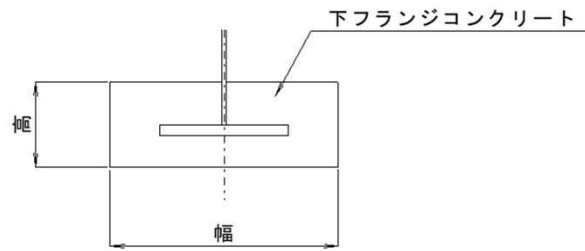
	幅	高	延長			
J1, J4	0.700 x	0.250 x	1.000 x	0.9	=	0.158 m <sup>3</sup>
J2, J3	0.700 x	0.250 x	1.000 x	0.9	=	0.158 m <sup>3</sup>

#### 2) コンクリート体積合計

	ブロック体積	ブロック数	桁本数		
J1, J4	0.158 x	2 x	3	=	0.948 m <sup>3</sup>
J2, J3	0.158 x	2 x	3	=	0.948 m <sup>3</sup>
				合計	1.896 m <sup>3</sup>

### 4-2-3. 型枠面積

#### (1) 工場施工部面積



#### 1) 各ブロックの型枠面積(1ブロックあたり)

・斜比	桁端	1 / sin (90° 00' 00")	=	1.00000
	添接部	1 / sin (90° 00' 00")	=	1.00000

#### ・ GE1～J1

底・側面	(	幅	+	高	x	延長	) x		=	
		0.700		0.250		2		18.700	=	22.440 m <sup>2</sup>
端部(桁端)		幅	x	高	x	斜比			=	0.175 m <sup>2</sup>
端部(添接)		0.700	x	0.250	x	1.00000			=	0.175 m <sup>2</sup>
		0.700	x	0.250	x	1.00000			=	0.175 m <sup>2</sup>
									合計	22.790 m <sup>2</sup>

#### ・ J1～J2

底・側面	(	幅	+	高	x	延長	) x		=	
		0.700		0.250		2		5.200	=	6.240 m <sup>2</sup>
端部(添接)		幅	x	高	x	斜比	x		=	0.350 m <sup>2</sup>
		0.700	x	0.250	x	1.00000	x	2	=	0.350 m <sup>2</sup>
									合計	6.590 m <sup>2</sup>

#### ・ J2～J3

底・側面	(	幅	+	高	x	延長	) x		=	
		0.700		0.250		2		7.500	=	9.000 m <sup>2</sup>
端部(添接)		幅	x	高	x	斜比	x		=	0.350 m <sup>2</sup>
		0.700	x	0.250	x	1.00000	x	2	=	0.350 m <sup>2</sup>
									合計	9.350 m <sup>2</sup>

#### 2) 型枠面積合計

	ブロック面積	ブロック数	桁本数		
GE1～J1, J4～GE2	22.790 x	2 x	3	=	136.740 m <sup>2</sup>
J1～J2, J3～J4	6.590 x	2 x	3	=	39.540 m <sup>2</sup>
J2～J3	9.350 x	1 x	3	=	28.050 m <sup>2</sup>
				合計	204.330 m <sup>2</sup>



## (2) 現場施工部

### 1) 各ブロックの型枠面積(1ブロックあたり)

	幅	高	延長		
J1, J4	( 0.700 +	0.250 x	2 ) x	1.000	= 1.200 m <sup>2</sup>
J2, J3	( 0.700 +	0.250 x	2 ) x	1.000	= 1.200 m <sup>2</sup>

### 2) 型枠面積合計

	ブロック面積	ブロック数	桁本数		
J1, J4	1.200 x	2 x	3	=	7.200 m <sup>2</sup>
J2, J3	1.200 x	2 x	3	=	7.200 m <sup>2</sup>
				合計	14.400 m <sup>2</sup>

#### 4-3. 主桁ウェブ

##### 4-3-1. 形状寸法

###### (1) 標準部ウェブコンクリート側面積

###### 1) 工場施工部 主桁1本当たり側面積

	平均ウェブ高	延長	
GE1~C1	{ 0.234 + ( 0.460 - 0.234 ) x 1/2 } x	8.800	= 3.054 m <sup>2</sup>
C1~J1	{ 0.460 + ( 0.680 - 0.460 ) x 1/2 } x	8.050	= 4.589 m <sup>2</sup>
J1~J2	{ 0.709 + ( 0.794 - 0.709 ) x 1/2 } x	4.250	= 3.194 m <sup>2</sup>
J2~P1	{ 0.794 + ( 0.815 - 0.794 ) x 1/2 } x	2.750	= 2.212 m <sup>2</sup>
P1~J3			= 2.212 m <sup>2</sup>
J3~J4			= 3.194 m <sup>2</sup>
J4~C4			= 4.589 m <sup>2</sup>
C4~GE2			= 3.054 m <sup>2</sup>
		計	26.098 m <sup>2</sup>

###### 2) 現場施工部 主桁1本当たり側面積

	平均ウェブ高	延長	
J1	{ 0.680 + ( 0.709 - 0.680 ) x 1/2 } x	1.450	= 1.007 m <sup>2</sup>
J2	{ 0.794 + ( 0.794 - 0.794 ) x 1/2 } x	1.000	= 0.794 m <sup>2</sup>
J3			= 0.794 m <sup>2</sup>
J4			= 1.007 m <sup>2</sup>
		計	3.602 m <sup>2</sup>

###### 3) 拡幅部の標準ウェブ幅部分 主桁1本当たり側面積

・ S1, S2

	平均ウェブ高	延長	
S1	{ 0.220 + ( 0.234 - 0.220 ) x 1/2 } x	0.550	= 0.125 m <sup>2</sup>
S2			= 0.125 m <sup>2</sup>
		計	0.250 m <sup>2</sup>

・ P1

P1	{ 0.815 + ( 0.816 - 0.815 ) x 1/2 } x	0.600	= 0.489 m <sup>2</sup>
P1			= 0.489 m <sup>2</sup>
		計	0.978 m <sup>2</sup>

## (2) 拡幅部ウェブコンクリート平均断面積

### 1) S1支点付近

・ G1, G3桁(主桁1本当たり)

	ウェブ高		幅	箇所数	
内側	( 0.227 + 0.307 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.064 m <sup>2</sup>
外側	( 0.227 + 0.299 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.063 m <sup>2</sup>
					計 0.127 m <sup>2</sup>

・ G2桁(主桁1本当たり)

拡幅部	( 0.227 + 0.307 )/	2	x 0.240	x	2 = 0.128 m <sup>2</sup>
					計 0.128 m <sup>2</sup>

・ 断面積合計

	断面積	桁本数	断面積	桁本数	
拡幅部	0.127	x 2	+ 0.128	x 1	= 0.382 m <sup>2</sup>

### 2) S2支点付近

・ G1, G3桁(主桁1本当たり)

内側	( 0.227 + 0.307 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.064 m <sup>2</sup>
外側	( 0.227 + 0.286 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.062 m <sup>2</sup>
					計 0.126 m <sup>2</sup>

・ G2桁(主桁1本当たり)

拡幅部	( 0.227 + 0.307 )/	2	x 0.240	x	2 = 0.128 m <sup>2</sup>
					計 0.128 m <sup>2</sup>

・ 断面積合計

	断面積	桁本数	断面積	桁本数	
拡幅部	0.126	x 2	+ 0.128	x 1	= 0.380 m <sup>2</sup>

### 3) P1支点付近

・ G1, G3桁(主桁1本当たり)

内側	( 0.816 + 0.896 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.205 m <sup>2</sup>
外側	( 0.816 + 0.888 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.204 m <sup>2</sup>
					計 0.409 m <sup>2</sup>

・ G2桁(主桁1本当たり)

拡幅部	( 0.816 + 0.896 )/	2	x 0.240	x	2 = 0.411 m <sup>2</sup>
					計 0.411 m <sup>2</sup>

・ 断面積合計

	断面積	桁本数	断面積	桁本数	
拡幅部	0.409	x 2	+ 0.411	x 1	= 1.229 m <sup>2</sup>

### (3) 拡幅部ウェブコンクリート端部断面積

#### 1) S1支点付近

・ G1, G3桁(主桁1本当たり)

	ウェブ高		幅	箇所数	
内側	( 0.234 + 0.314 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.066 m <sup>2</sup>
外側	( 0.234 + 0.306 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.065 m <sup>2</sup>
					<u>計 0.131 m<sup>2</sup></u>

・ G2桁(主桁1本当たり)

拡幅部	( 0.234 + 0.314 )/	2	x 0.240	x	2 = 0.132 m <sup>2</sup>
					<u>計 0.132 m<sup>2</sup></u>

・ 断面積合計

	断面積	桁本数	断面積	桁本数	
拡幅部	0.131	x 2	+ 0.132	x 1	= 0.394 m <sup>2</sup>

#### 2) S2支点付近

・ G1, G3桁(主桁1本当たり)

内側	( 0.234 + 0.314 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.066 m <sup>2</sup>
外側	( 0.234 + 0.299 )/	2	x 0.240	x	1 = 0.064 m <sup>2</sup>
					<u>計 0.130 m<sup>2</sup></u>

・ G2桁(主桁1本当たり)

拡幅部	( 0.234 + 0.314 )/	2	x 0.240	x	2 = 0.132 m <sup>2</sup>
					<u>計 0.132 m<sup>2</sup></u>

・ 断面積合計

	断面積	桁本数	断面積	桁本数	
拡幅部	0.130	x 2	+ 0.132	x 1	= 0.392 m <sup>2</sup>

#### 3) P1支点付近

・ G1, G3桁(主桁1本当たり)

内側	( 0.815 + 0.895 )/	2	x 0.240	x	2 = 0.410 m <sup>2</sup>
外側	( 0.815 + 0.887 )/	2	x 0.240	x	2 = 0.408 m <sup>2</sup>
					<u>計 0.818 m<sup>2</sup></u>

・ G2桁(主桁1本当たり)

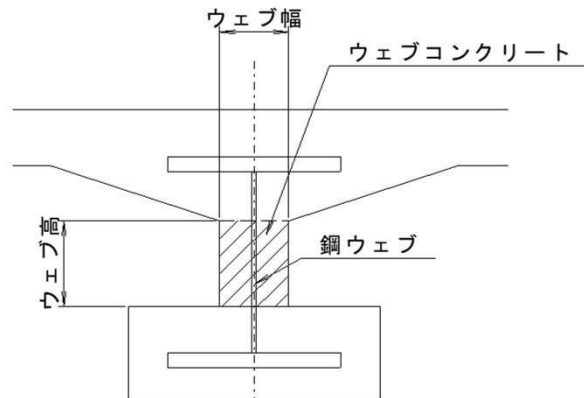
拡幅部	( 0.815 + 0.895 )/	2	x 0.240	x	4 = 0.821 m <sup>2</sup>
					<u>計 0.821 m<sup>2</sup></u>

・ 断面積合計

	断面積	桁本数	断面積	桁本数	
拡幅部	0.818	x 2	+ 0.821	x 1	= 2.457 m <sup>2</sup>

#### 4-3-2. コンクリート体積

ウェブコンクリート厚より、鋼桁ウェブ厚を控除する。  
鋼ウェブ厚はt=10mmとする。



#### (1) 工場施工部体積

##### 1) G1, G3桁(1主桁あたり)

- GE1~J1, J4~GE2(1ブロックあたり)

	側面積	ウェブ厚	鋼ウェブ厚			
GE1~C1	3.054	x ( 0.220 - 0.010 )		=		0.641 m <sup>3</sup>
C1~J1	4.589	x ( 0.220 - 0.010 )		=		0.964 m <sup>3</sup>
C1	0.460	x ( 0.220 - 0.010 ) /		2 x	0.500	= 0.024 m <sup>3</sup>
						計 1.629 m <sup>3</sup>

- J1~J2, J3~J4(1ブロックあたり)

J1~J2	3.194	x ( 0.220 - 0.010 )		=		0.671 m <sup>3</sup>
C2	0.709	x ( 0.220 - 0.010 ) /		2 x	0.500	= 0.037 m <sup>3</sup>
						計 0.708 m <sup>3</sup>

- J2~J3(1ブロックあたり)

J2~P1	2.212	x ( 0.220 - 0.010 )		=		0.465 m <sup>3</sup>
P1~J3	2.212	x ( 0.220 - 0.010 )		=		0.465 m <sup>3</sup>
						計 0.930 m <sup>3</sup>

- G1, G3桁合計(1主桁あたり)

	ブロック体積	箇所数	ブロック体積	箇所数		
合計	1.629	x	2	+	0.708	x
						2
					ブロック体積	箇所数
				+	0.930	x
						1 =
						5.604 m <sup>3</sup>

2) G2桁(1主桁あたり)

- GE1~J1, J4~GE2(1ブロックあたり)

	側面積	ウェブ厚	鋼ウェブ厚			
GE1~C1	3.054	x (	0.220	-	0.010 )	= 0.641 m <sup>3</sup>
C1~J1	4.589	x (	0.220	-	0.010 )	= 0.964 m <sup>3</sup>
					<u>計</u>	<u>1.605 m<sup>3</sup></u>

- J1~J2, J3~J4(1ブロックあたり)

J1~J2	3.194	x (	0.220	-	0.010 )	= 0.671 m <sup>3</sup>
					<u>計</u>	<u>0.671 m<sup>3</sup></u>

- J2~J3(1ブロックあたり)

J2~P1	2.212	x (	0.220	-	0.010 )	= 0.465 m <sup>3</sup>
P1~J3	2.212	x (	0.220	-	0.010 )	= 0.465 m <sup>3</sup>
					<u>計</u>	<u>0.930 m<sup>3</sup></u>

- G2桁合計(1主桁あたり)

	ブロック体積	箇所数		ブロック体積	箇所数	
合計	1.605	x	2	+	0.671	x
					2	
					+ 0.930	x
					1	= 5.482 m <sup>3</sup>

3) 工場施工分体積合計

	体積	桁本数		体積	桁本数	
合計	5.604	x	2	+	5.482	x
					1	= 16.690 m <sup>3</sup>

## (2) 現場施工部体積

### 1) G1～G3桁(1主桁あたり)

	側面積	ウェブ厚	鋼ウェブ厚		
J1～J4	3.602	x (	0.220	－	0.010 )
				=	0.756 m <sup>3</sup>

### 2) 現場施工分体積合計

	体積	桁本数		
合計	0.756	x	3	=
				2.268 m <sup>3</sup>

## (3) 拡幅部体積

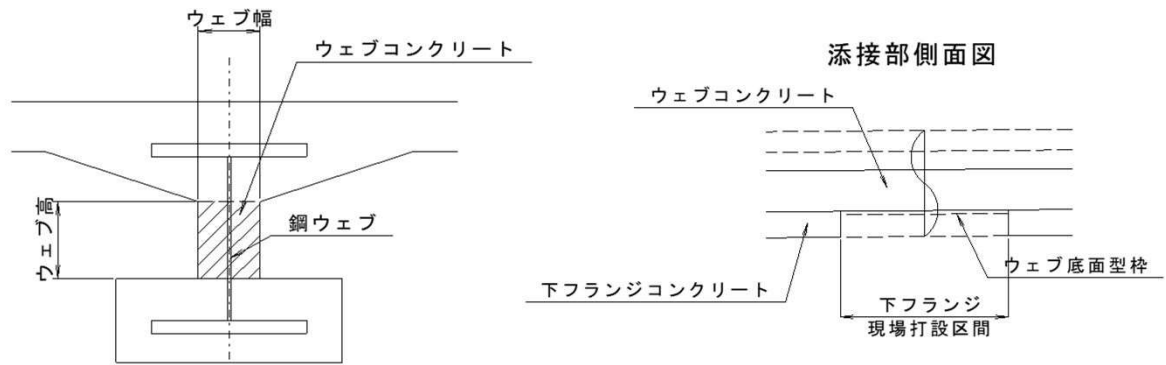
### 1) 径間部 (S1, S2)

	側面積	ウェブ厚	鋼ウェブ厚	桁本数	
標準ウェブ幅	0.250	x (	0.220	－	0.010 ) x
				3	=
					0.158 m <sup>3</sup>
	断面積	延長			
拡幅部S1	0.382	x	0.550		=
					0.210 m <sup>3</sup>
拡幅部S2	0.380	x	0.550		=
					0.209 m <sup>3</sup>
					<hr/>
				計	0.577 m <sup>3</sup>

### 2) 中間支点部 (P1)

	側面積	ウェブ厚	鋼ウェブ厚	桁本数	
標準ウェブ幅	0.978	x (	0.220	－	0.010 ) x
				3	=
					0.616 m <sup>3</sup>
	断面積	延長			
拡幅部P1	1.229	x	1.200		=
					1.475 m <sup>3</sup>
					<hr/>
				計	2.091 m <sup>3</sup>

### 4-3-3. 型枠面積



#### (1) 工場施工部型枠面積

1) 斜比                      GE1~GE2                                      1 / sin (90° 00' 00")                      =    1.00000

2) 側面

	側面積	面数	桁本数		
側面(標準)	26.098 x	2 x	3	=	156.588 m <sup>2</sup>

<横桁部加算>

※外桁外側を加算する

	高	幅	面数	横桁数	
C1, C4	0.460 x	0.500 x	2 x	2	= 0.920 m <sup>2</sup>
C2, C3	0.709 x	0.500 x	2 x	2	= 1.418 m <sup>2</sup>
					<u>計 158.926 m<sup>2</sup></u>

3) 端部

	ウェブ高	ウェブ厚	鋼ウェブ厚	斜比	桁本数	
S1, S2	0.234 x	( 0.220 - 0.010 )	x 1.00000	x	3	
					面数	
				x	2	= 0.295 m <sup>2</sup>
P1	0.816 x	( 0.220 - 0.010 )	x 1.00000	x	3	
				x	2	= 1.028 m <sup>2</sup>
J1, J4	0.680 x	( 0.220 - 0.010 )	x 1.00000	x	3	
				x	2	= 0.857 m <sup>2</sup>
J2, J3	0.794 x	( 0.220 - 0.010 )	x 1.00000	x	3	
				x	4	= 2.001 m <sup>2</sup>
C2, C3	0.709 x	( 0.220 - 0.010 )	x 1.00000	x	3	
				x	2	= 0.893 m <sup>2</sup>
	ウェブ高	ウェブ厚	鋼ウェブ厚	斜比	桁間数	
C1, C4	0.460 x	( 0.220 - 0.010 )	x 1.00000	x	2	
					面数	
				x	4	= 0.773 m <sup>2</sup>
					<u>計 5.847 m<sup>2</sup></u>	



4) 型枠面積合計

側面		=	158.926 m <sup>2</sup>
端部		=	5.847 m <sup>2</sup>
			<hr/>
合計		=	164.773 m <sup>2</sup>

(2) 現場施工部型枠面積

1) 側面

	側面積	面数	桁本数	
側面(標準)	3.602 x	2 x	3	= 21.612 m <sup>2</sup>
				<hr/>
計				21.612 m <sup>2</sup>

2) 底面

			延長合計	
	ウェブ厚	鋼ウェブ厚	(1主桁当り)	桁本数
底面	( 0.220 -	0.010 ) x	4.000 x	3
				= 2.520 m <sup>2</sup>
				<hr/>
計				2.520 m <sup>2</sup>

3) 型枠面積合計

側面		=	21.612 m <sup>2</sup>
底面		=	2.520 m <sup>2</sup>
			<hr/>
合計		=	24.132 m <sup>2</sup>

(3) 拡幅部型枠面積

1) 側面

	平均高	延長	面数	桁間数	
S1(内側)	0.307 x	0.550 x	2 x	2	= 0.675 m <sup>2</sup>
	平均高	延長	面数		
S1(外側)	0.299 x	0.550 x	2		= 0.329 m <sup>2</sup>
S2(内側)	0.307 x	0.550 x	2 x	2	= 0.675 m <sup>2</sup>
S2(外側)	0.286 x	0.550 x	2		= 0.315 m <sup>2</sup>
P1(内側)	0.896 x	1.200 x	2 x	2	= 4.301 m <sup>2</sup>
P2(外側)	0.888 x	1.200 x	2		= 2.131 m <sup>2</sup>
					<hr/>
計					8.426 m <sup>2</sup>

2) 端部

	S1断面積	S2断面積	P1断面積	
端部	0.394 +	0.392 +	2.457	= 3.243 m <sup>2</sup>

3) 型枠面積合計

側面		=	8.426 m <sup>2</sup>
端部		=	3.243 m <sup>2</sup>
			<hr/>
合計		=	11.669 m <sup>2</sup>

#### 4-3-4. 溶接金網面積

ウェブ側面の型枠面積と同面積を計上する。

##### (1) 工場施工部面積

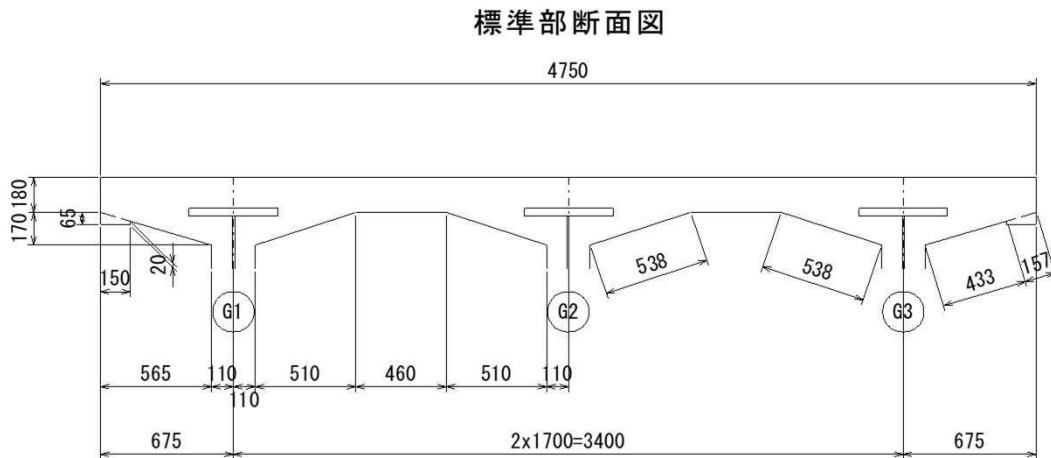
工場施工部	=	158.926 m <sup>2</sup>
<hr/>		合計 158.926 m <sup>2</sup>

##### (2) 現場施工部面積

現場施工部	=	21.612 m <sup>2</sup>
拡幅部	=	8.426 m <sup>2</sup>
<hr/>		合計 30.038 m <sup>2</sup>

## 4-4. 床版

### 4-4-1. 形状寸法



#### (1) 断面積

##### 1) 床版部面積

	幅	厚					
床版	4.750	x	0.180			=	0.855 m <sup>2</sup>
水切り	( 0.065 + 0.020 ) /			2 x	0.150 x	2	= 0.013 m <sup>2</sup>
						幅 箇所数	合計 0.868 m <sup>2</sup>

##### 2) ハンチ部面積

	下縁側	上縁側		高	桁本数		
G2桁	( 0.220 + 1.240 ) /		2 x	0.170 x	1	=	0.124 m <sup>2</sup>
G1, G3桁	( 0.220 + 1.295 ) /		2 x	0.170 x	2	=	0.258 m <sup>2</sup>
					合計	=	0.382 m <sup>2</sup>

##### 3) 面積合計

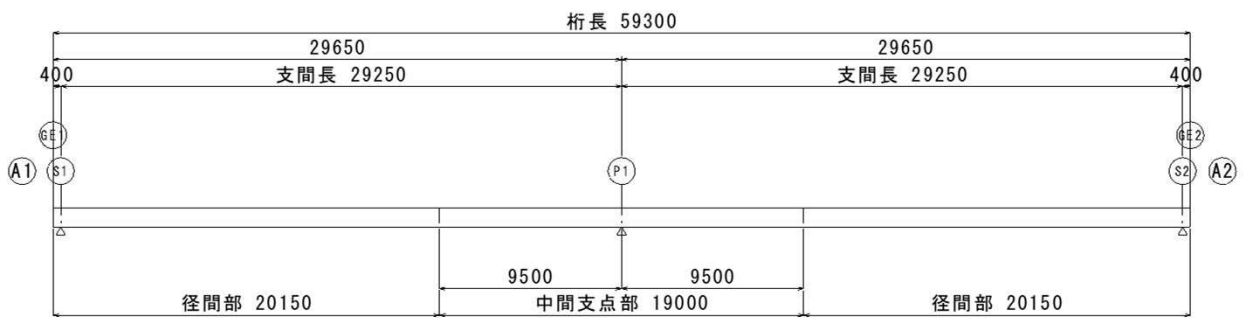
床版部	=	0.868 m <sup>2</sup>
ハンチ部	=	0.382 m <sup>2</sup>
合計	=	1.250 m <sup>2</sup>

#### (2) 型枠周長

	1桁間当り床版底面延長	桁間数		
G1~G3桁間	( 0.460 + 0.538 + 0.538 ) x	2	=	3.072 m
	底面延長	桁本数		
G1, G3桁外側	( 0.433 + 0.020 + 0.150 + 0.065 ) x	2	=	1.336 m
合計			=	4.408 m

#### 4-4-2. 床版延長

径間部と中間支点部に区分する。中間支点部は、床版橋軸方向鉄筋の補強区間とする。



[中間支点部]

P1

$$\begin{array}{r} = 19.000 \text{ m} \\ \hline \text{合計} 19.000 \text{ m} \end{array}$$

[径間部]

径間部

$$59.300 - 19.000$$

$$\begin{array}{r} = 40.300 \text{ m} \\ \hline \text{合計} 40.300 \text{ m} \end{array}$$

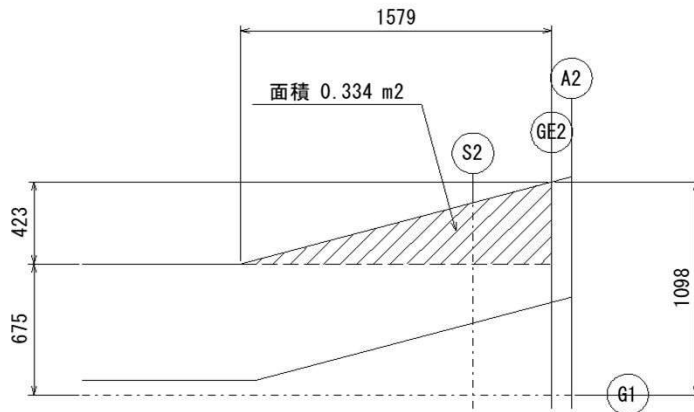
### 4-4-3. コンクリート体積

ハンチ内の鋼材割合を10%とし、コンクリート体積より控除する。

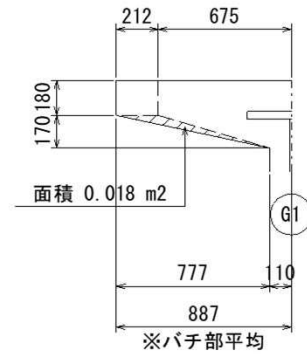
#### (1) 径間部体積

	断面積	延長					
床版部	0.868	x 40.300		=	34.980	m <sup>3</sup>	
ハンチ部	0.382	x 40.300	x 0.9	=	13.855	m <sup>3</sup>	
〈加算体積〉 ※バチ部を加算する。							
	平面積	床版厚	箇所数				
床版	0.334	x 0.180	x 2	=	0.120	m <sup>3</sup>	
	断面積	延長	箇所数				
ハンチ差分	0.018	x 1.579	x 2	=	0.057	m <sup>3</sup>	
〈除外体積〉 ※伸縮装置切欠を除外する。							
	長さ	高さ	幅	箇所数			
車道部A1	— 3.550	x 0.015	x 0.350	x 1	=	-0.019	m <sup>3</sup>
車道部A2	— 4.354	x 0.015	x 0.350	x 1	=	-0.023	m <sup>3</sup>
						合計	48.970 m <sup>3</sup>

バチ部平面図



断面図



#### (2) 中間支点部体積

	断面積	延長					
床版部	0.868	x 19.000		=	16.492	m <sup>3</sup>	
ハンチ部	0.382	x 19.000	x 0.9	=	6.532	m <sup>3</sup>	
						合計	23.024 m <sup>3</sup>

#### 4-4-4. 型枠面積

##### (1) 型枠面積

1) 斜比 GE1, GE2  $1 / \sin(90^\circ 00' 00'')$  = 1.00000

##### 2) 底面型枠面積

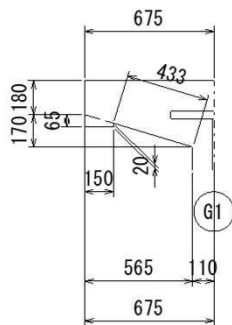
床版 型枠周長 延長 =  $4.408 \times 59.300 = 261.394 \text{ m}^2$

バチ部差分 型枠周長 延長 箇所数 =  $0.198 \times 1.579 \times 2 = 0.625 \text{ m}^2$

<底面 除外面積> ※横桁・ウェブ拡幅部との接触面を除外する。

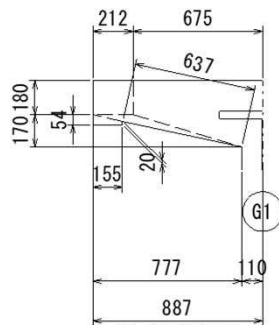
	1桁間当り床版底面延長	桁間数	横桁幅		
S1, P1	$-( (0.460 + 0.538 + 0.538) \times 2 ) \times 0.800$	2	0.800		
	張出部底面延長 横桁幅	箇所数	横桁数		
	$+ (0.251 + 0.251) \times 0.800 \times 1$	1	2	= -5.718 m <sup>2</sup>	
S2	$-( (0.460 + 0.538 + 0.538) \times 2 ) \times 0.800$	2	0.800		
	$+ (0.244 + 0.244) \times 0.800 \times 1$	1	1	= -2.848 m <sup>2</sup>	
C1~C4	$-( (0.460 + 0.538 + 0.538) \times 2 ) \times 0.500$	2	0.500		
		x	4	= -6.144 m <sup>2</sup>	
ウェブ拡幅	周長	箇所数	桁間数	延長	
	$-( 0.253 \times 2 \times 2 ) \times 2.300$	2	2	2.300	= -2.328 m <sup>2</sup>
〃 (A1)	周長	箇所数	延長		
	$- 0.251 \times 2 \times 0.550$	2	0.550	= -0.276 m <sup>2</sup>	
〃 (P1)	$- 0.251 \times 2 \times 1.200$	2	1.200	= -0.602 m <sup>2</sup>	
〃 (A2)	$- 0.246 \times 2 \times 0.550$	2	0.550	= -0.271 m <sup>2</sup>	
				<hr/>	
			合計	243.832 m <sup>2</sup>	

標準部断面図



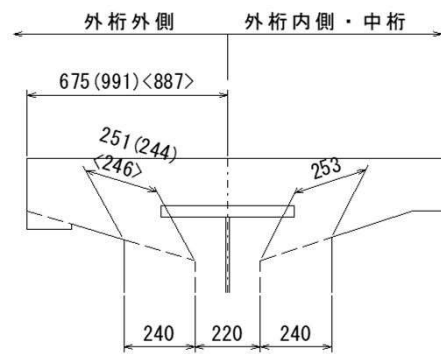
底部延長  
65+150+20+433=668

バチ部断面図



底部延長  
54+155+20+637=866

標準部との差分  
866-668=198



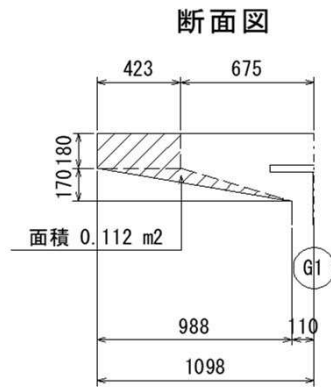
※( )内はS2上、< >内はバチ部の平均を示す。

3) 側面型枠面積

側面	外側延長	床版厚	面数	
	59.356 x	0.180 x	2	= 21.368 m <sup>2</sup>
				合計 21.368 m <sup>2</sup>

4) 桁端部型枠面積

桁端部	断面積	斜比	面数	
	1.250 x	1.00000 x	2	= 2.500 m <sup>2</sup>
バチ部差分	断面積	斜比	面数	
	0.112 x	1.00000 x	2	= 0.224 m <sup>2</sup>
伸縮切欠	高	長	面数	箇所数
	0.015 x	0.350 x	2 x	2
				= 0.021 m <sup>2</sup>
				合計 2.745 m <sup>2</sup>



5) 型枠面積合計

底面	= 243.832 m <sup>2</sup>
側面	= 21.368 m <sup>2</sup>
桁端部	= 2.745 m <sup>2</sup>
合計	267.945 m <sup>2</sup>

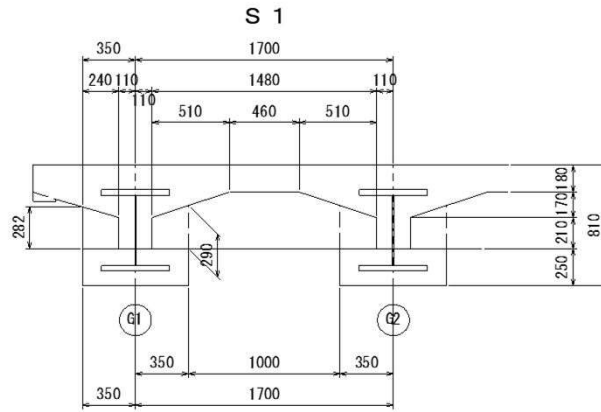
## 4-5. 横桁

### 4-5-1. 形状寸法

#### (1) 横桁断面積

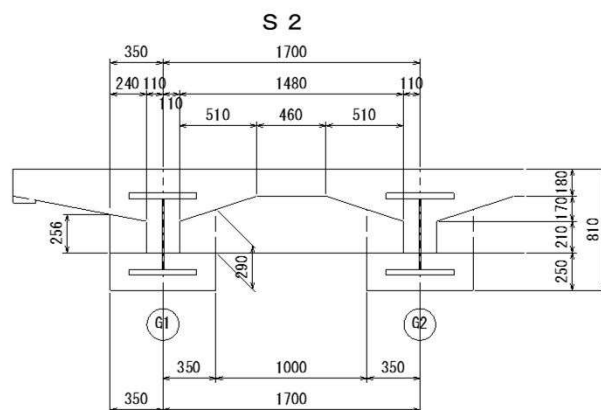
1) 斜比  $S1 \sim S2$   $1 / \sin(90^\circ 00' 00'') = 1.00000$

#### 2) S1横桁断面積(1横桁当り)



	ハンチ上側	ハンチ下側		ハンチ高	斜比	
ハンチ間	$(0.460 + 1.480) /$		2	x 0.170	x 1.00000	桁間数
						x 2 = 0.330 m <sup>2</sup>
ウェブ間	主桁間隔	ウェブ幅	ウェブ高	斜比	桁間数	
	$(1.700 -$	$0.220) \times$	$0.210 \times$	$1.00000 \times$	2 =	0.622 m <sup>2</sup>
張出	高さ		幅	箇所数		
	$(0.210 + 0.282) /$		2	x 0.240	x 2 =	0.118 m <sup>2</sup>
					合計	1.070 m <sup>2</sup>

#### 3) S2横桁断面積(1横桁当り)

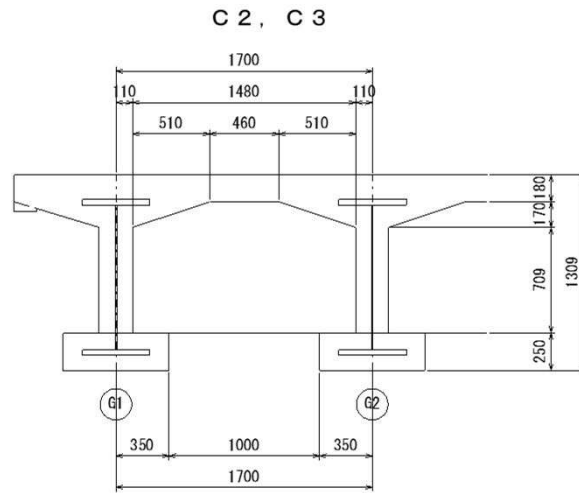


ハンチ間	$(0.460 + 1.480) /$		2	x 0.170	x 1.00000	
						x 2 = 0.330 m <sup>2</sup>
ウェブ間	$(1.700 -$	$0.220) \times$	$0.210 \times$	$1.00000 \times$	2 =	0.622 m <sup>2</sup>
張出	$(0.210 + 0.256) /$		2	x 0.240	x 2 =	0.112 m <sup>2</sup>
					合計	1.064 m <sup>2</sup>





6) C2, C3横桁断面積(1横桁当り)



ハンチ間	( 0.460 + 1.480 ) /	2 x	0.170 x 1.00000	
				x 2 = 0.330 m <sup>2</sup>
ウェブ間	( 1.700 - 0.220 ) x		0.709 x 1.00000	x 2 = 2.099 m <sup>2</sup>
				合計 2.429 m <sup>2</sup>

(2) 底面延長(全横桁共通)

G1~G3間	1.000 x	2		= 2.000 m
				合計 2.000 m

#### 4-5-2. コンクリート体積

径間部と中間支点部に区分して計算する。

床版の補強区間内に位置する横桁を中間支点部の横桁とし、それ以外を径間部の横桁とする。

##### (1) 径間部

	断面積	横桁幅	横桁数		
S1	1.070 x	0.800 x	1	=	0.856 m <sup>3</sup>
S2	1.064 x	0.800 x	1	=	0.851 m <sup>3</sup>
C1, C4	1.692 x	0.500 x	2	=	1.692 m <sup>3</sup>

<ウェブ相当部加算>

	高	厚	横桁幅	箇所数	横桁数		
S1, S2	0.210 x	0.210 x	0.800 x	3 x	2	=	0.212 m <sup>3</sup>
C1, C4	0.460 x	0.210 x	0.500 x	2 x	2	=	0.193 m <sup>3</sup>
						合計	3.804 m <sup>3</sup>

##### (2) 中間支点部

	断面積	横桁幅	横桁数		
P1	3.154 x	0.800 x	1	=	2.523 m <sup>3</sup>
C2, C3	2.429 x	0.500 x	2	=	2.429 m <sup>3</sup>

<ウェブ相当部加算>

	高	厚	横桁幅	箇所数	横桁数		
P1	0.816 x	0.210 x	0.800 x	3 x	1	=	0.411 m <sup>3</sup>
C2, C3	0.709 x	0.210 x	0.500 x	2 x	2	=	0.298 m <sup>3</sup>
						合計	5.661 m <sup>3</sup>

### 4-5-3. 型枠面積

#### (1) 型枠面積

##### 1) 断面

	断面積	面数	横桁数		
S1	1.070 x	2 x	1	=	2.140 m <sup>2</sup>
S2	1.064 x	2 x	1	=	2.128 m <sup>2</sup>
P1	3.154 x	2 x	1	=	6.308 m <sup>2</sup>
C1, C4	1.692 x	2 x	2	=	6.768 m <sup>2</sup>
C2, C3	2.429 x	2 x	2	=	9.716 m <sup>2</sup>

<桁端ウェブ部を加算>

	高	幅	主桁本数	面数		
GE1, GE2	0.200 x	0.220 x	3 x	2	=	0.264 m <sup>2</sup>

<ウェブ拡幅部との接触面を除外>

	高さ			幅	箇所数		
S1	-( 0.210 + 0.290 ) /		2 x	0.240 x	4	=	-0.240 m <sup>2</sup>
〃	-( 0.210 + 0.282 ) /		2 x	0.240 x	2	=	-0.118 m <sup>2</sup>
S2	-( 0.210 + 0.290 ) /		2 x	0.240 x	4	=	-0.240 m <sup>2</sup>
〃	-( 0.210 + 0.256 ) /		2 x	0.240 x	2	=	-0.112 m <sup>2</sup>
P1	-( 0.816 + 0.896 ) /		2 x	0.240 x	8	=	-1.644 m <sup>2</sup>
〃	-( 0.816 + 0.888 ) /		2 x	0.240 x	4	=	-0.818 m <sup>2</sup>
					合計		24.152 m <sup>2</sup>

##### 2) 底面

1横桁当り

	底面延長	斜比	横桁幅	横桁数		
S1, S2, P1	2.000 x	1.00000 x	0.800 x	3	=	4.800 m <sup>2</sup>
C1~C4	2.000 x	1.00000 x	0.500 x	4	=	4.000 m <sup>2</sup>
				合計		8.800 m <sup>2</sup>

##### 3) 側面

	張出部高	横桁幅	斜比	箇所数	横桁数		
S1	0.282 x	0.800 x	1.00000 x	2 x	1	=	0.451 m <sup>2</sup>
S2	0.256 x	0.800 x	1.00000 x	2 x	1	=	0.410 m <sup>2</sup>
P1	0.888 x	0.800 x	1.00000 x	2 x	1	=	1.421 m <sup>2</sup>
				合計			2.282 m <sup>2</sup>

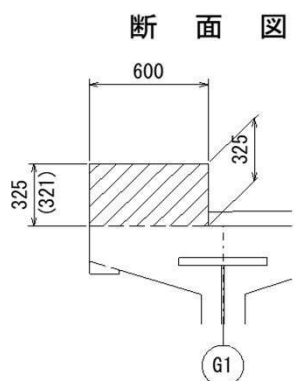
##### 4) 型枠面積合計

断面	=	24.152 m <sup>2</sup>
底面	=	8.800 m <sup>2</sup>
側面	=	2.282 m <sup>2</sup>
合計		35.234 m <sup>2</sup>

## 4-6. 地覆

### 4-6-1. 形状寸法

#### (1) 断面積



※( )内はバチ部の寸法を示す

#### 1) 標準部

	外側高	内側高		幅	
断面積	( 0.325 + 0.325 ) /		2 x	0.600	= 0.195 m <sup>2</sup>
					計 0.195 m <sup>2</sup>

#### 2) バチ部

断面積	( 0.321 + 0.325 ) /		2 x	0.600	= 0.194 m <sup>2</sup>
					計 0.194 m <sup>2</sup>

#### (2) 型枠周長

##### 1) 標準部

	外側高	内側高			
型枠周長	0.325 + 0.325				= 0.650 m
					計 0.650 m

##### 2) バチ部

型枠周長	0.321 + 0.325				= 0.646 m
					計 0.646 m

#### (3) 地覆平均長

##### 1) 標準部

	外側長	内側長			
平均長	( 57.721 + 57.800 ) /		2		= 57.761 m

##### 2) バチ部

平均長	( 1.635 + 1.553 ) /		2		= 1.594 m
-----	---------------------	--	---	--	-----------

#### 4-6-2. コンクリート体積

##### (1) コンクリート体積

	標準部断面積	平均長	バチ部断面積	平均長		
左側地覆	0.195	x 57.761	+	0.194	x 1.594	= 11.573 m <sup>3</sup>
右側地覆						= 11.573 m <sup>3</sup>
					合計	23.146 m <sup>3</sup>

#### 4-6-3. 型枠面積

##### (1) 型枠面積

###### 1) 地覆片側あたり面積

	標準部周長	平均長	バチ部周長	平均長		
側面	0.650	x 57.761	+	0.646	x 1.594	= 38.574 m <sup>2</sup>
	外側高	内側高		幅		
端部(A1)	( 0.325 + 0.325 )/		2	x 0.600		= 0.195 m <sup>2</sup>
端部(A2)	( 0.321 + 0.325 )/		2	x 0.621		= 0.201 m <sup>2</sup>
					合計	38.970 m <sup>2</sup>

###### 2) 型枠面積合計

左側地覆						= 38.970 m <sup>2</sup>
右側地覆						= 38.970 m <sup>2</sup>
					合計	77.940 m <sup>2</sup>

## 4-7. 排水

### 排水装置材料表

名称	仕様		単位	数量	備考	
排水樹	FC250、80.5kg/組		組	12	DR1~DR3	
排水管	VP200	直管	V1	m	3.600	L=0.900m, N=4
			V2	m	4.600	L=1.150m, N=4
			V3	m	5.600	L=1.400m, N=4
			合計	m	13.800	
取付金具	S-1	2-FB 100x6x469		kg	35.36	N=8ヶ所
		1-FB 100x6x271		kg	10.24	N=8ヶ所
		1-PL 100x10x100 (SM400A)		kg	6.32	N=8ヶ所
		1-PL 100x10x200 (SM400A)		kg	12.56	N=8ヶ所
		FB 100x6 合計		kg	45.60	
		PL t=10 (SM400A) 合計		kg	18.88	
		6-B. N M12x40		組	48	N=8ヶ所
		2-インサートアンカーM12		組	16	N=8ヶ所
	排水管VP200	4-Bolt M10x40	本	48	N=12ヶ所	
水抜きパイプ	φ38		組	4		
排水管	フレキシブル SUS316L φ20		m	6.400	L=1.600m, N=4	
縦横断排水管	縦断排水管 φ18		m	117.28	スプリングメッシュ相当品	
	横断排水管 φ18		m	7.72	スプリングメッシュ相当品	
成型目地材	車道部		m	125.00	舗装部全周	
端部処理材	車道部		m	125.00	舗装部全周	
防水層面積	車道部(シート系)		m <sup>2</sup>	208.4	舗装面全面	
排水樹補強筋	SD345	D1	D16	kg	180	96-D16x1200
		D2	D19	kg	324	96-D19x1500
		D3	D16	kg	128	48-D16x1710
		D4	D16	kg	158	48-D16x2110
		合計	D19	kg	324	
			D16	kg	466	
		総計	kg	790		

- 注) 1. 特記無き取付け金具の材質はSS400とする。  
 2. 取付金具の鋼材は全て溶融亜鉛メッキ仕様とする。  
 付着量はJIS H8641に示す2種HDZ55とする。  
 但し、板厚3.2mm以上6.0mm未満の鋼材はHDZ45とし、  
 板厚3.2mm未満及びボルトナット類はHDZ35とする。  
 3. ボルト・ナットは、全て緩み止めナットを使用すること。

・縦横断排水管延長

縦断	71.152 + 67.542	=	138.69 m
横断	24.448 + 12.103	=	36.55 m
		<u>計</u>	<u>175.24 m</u>

・成型目地材(車道部)及び端部処理(車道部)延長

車道	71.152 + 67.542 + 17.478 + 7.060	=	163.23 m
----	----------------------------------	---	----------

・成型目地材(歩道部)延長

歩道	71.490 + 72.599 + 3.642 + 2.320		
	+ 67.546 + 67.598 + 2.493 + 2.320	=	290.01 m

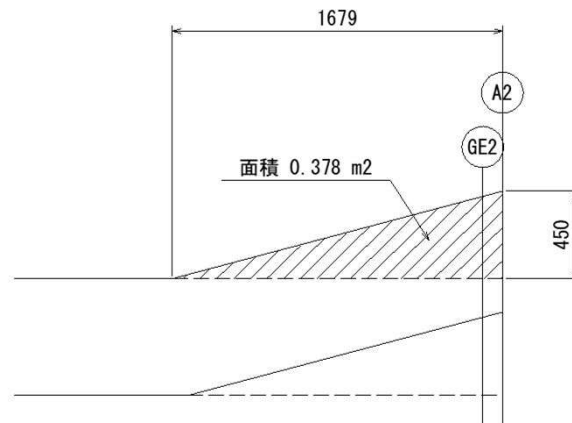


#### 4-9. 足 場

##### 4-9-1. 桁下足場面積

桁下足場面積は、総幅員×橋長にて算出する。

	総幅員	橋長	拡幅面積	箇所数					
A1-A2	4.750	x	59.500	+	0.378	x	2	=	283.381 m <sup>2</sup>
<hr/>									
	合計								283.381 m <sup>2</sup>



1-7. 付属物数量総括表

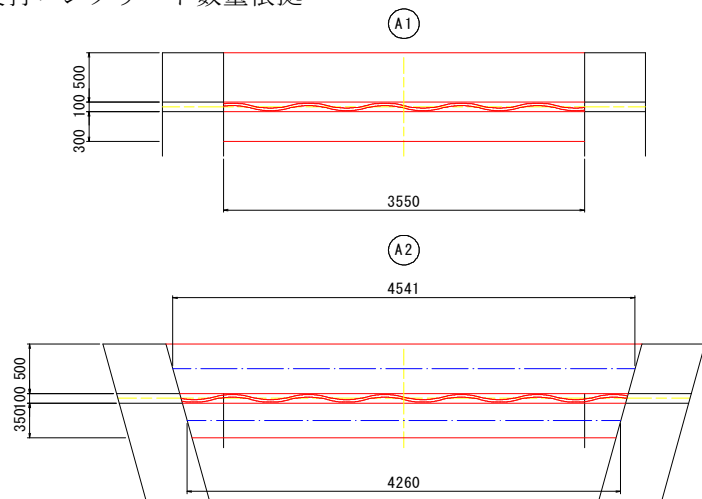
項目	種 別	単位	数量	備考	
支 承	支 承	固定	組	3	ゴム支承、528.8kg/組
		可動	組	6	ゴム支承、1863.5kg/組
	沓座・ アンカー孔 モルタル	A1	m3		無収縮モルタル、下部工数量計算書に記載
		P1	m3		無収縮モルタル、下部工数量計算書に記載
		A2	m3		無収縮モルタル、下部工数量計算書に記載
		合計	m3		
補強格子鉄筋	D10	kg		下部工数量計算書に記載	
伸縮装置	伸縮装置延長		m	7.9	簡易鋼製ジョイント
	シール材		L	17.2	シリコン系
	後打コンクリート		m3	0.6	$\sigma_{ck} \geq 36\text{N/mm}^2$
	アンカー筋	D16	kg	55	
防護柵	防護柵延長		m	118.7	CP種、アンカーボルト固定用

数量計算書

工種	橋梁付属物工		計	算	式	単位	小計	合計
種別・細別・規格	記号							
伸縮装置工								
簡易鋼製ジョイント								
移動量40mm用	A1					m	3.550	
	A2					//	4.381	
						m		7.93
シーラ材								
シリコン系	A1	$0.100 \times 0.050 \times (0.600 + 0.250) \times 1000 \times 2$				ℓ	8.500	
単位体積重量：1000 ℓ/m <sup>3</sup>	A2	$0.100 \times 0.050 \times (0.621 + 0.250) \times 1000 \times 2$				//	8.710	
						ℓ		17.21
後打コンクリート								
$\sigma_{ck} \geq 36\text{N/mm}^2$	A1	$(0.350 \times (0.090 + 0.117) / 2 + 0.500 \times 0.090) \times 3.550$				m <sup>3</sup>	0.288	
	A2	$0.350 \times (0.090 + 0.117) / 2 \times 4.260 + 0.500 \times 0.090 \times 4.541$				//	0.359	
						m <sup>3</sup>		0.65
鉄筋								
アンカー筋 D16		23.500+21.500+10.000				kg		55.00

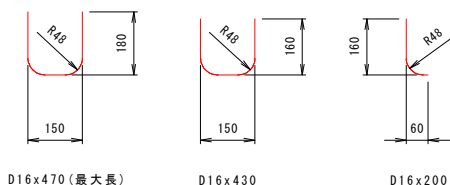
数量根拠図

・後打コンクリート数量根拠



・鉄筋数量根拠

鉄筋加工図



アンカー筋数量表

寸法	A1数量	A2数量	合計数量	1本当り質量	合計質量	備考
D16x470(最大長)	14 本	18 本	32 本	0.733 kg	23.5 kg	桁側
D16x430	14 本	18 本	32 本	0.671 kg	21.5 kg	橋台側
D16x200	14 本	18 本	32 本	0.312 kg	10.0 kg	橋台側



6. 下部工（後打ち上部工施工）

6-1. 数量総括表

種 別	規 格	単 位	A1橋台	P1橋脚	A2橋台	合 計	摘 要
後打ち部	コンクリート（36-12-25）	m <sup>3</sup>	0.2	—	0.2	0.4	
	型 枠（一般型枠）	m <sup>2</sup>	0.3	—	0.4	0.7	
支 承 工	無収縮モルタル型枠	m <sup>2</sup>	0.360	0.504	0.360	1.224	
	無収縮モルタル	m <sup>3</sup>	0.258	0.861	0.258	1.377	
親 柱	橋銘板	枚	2.0	—	2.0	4.0	

## 6-2. 数量集計表

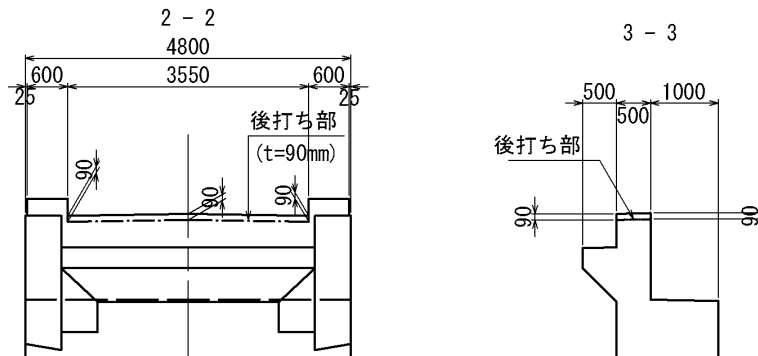
## 6-2-1. A1橋台

A1

種 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
後打ち部	コンクリート 36-12-25	m <sup>3</sup>	0.2	
	型 枠 (一般型枠)	m <sup>2</sup>	0.3	
支 承 工	無収縮モルタル型枠	m <sup>2</sup>	0.360	
	無収縮モルタル	m <sup>3</sup>	0.258	

6-2-2. 後打ち部（上部工施工）

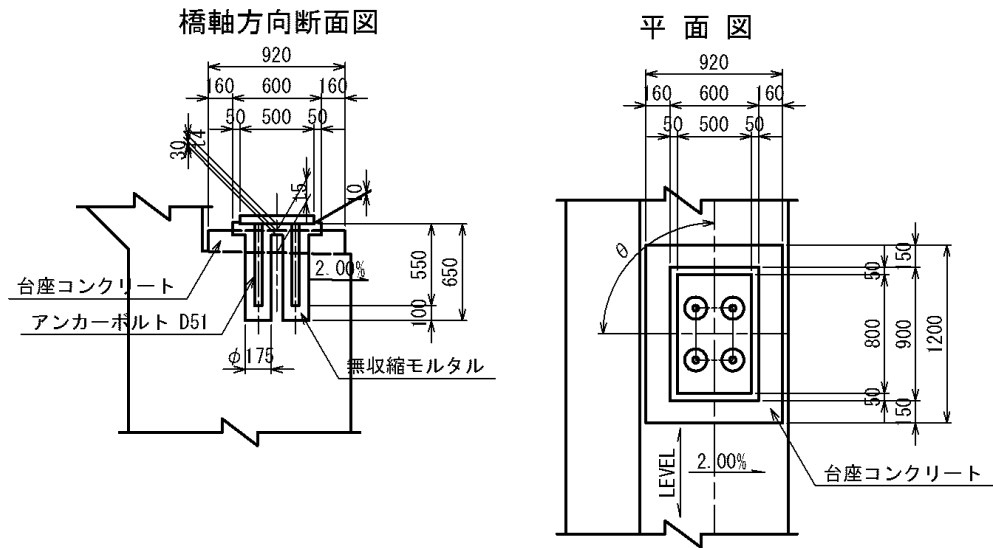
(1) パラペット



- ・コンクリート           (規格 36-12-25)

3.55   ×   0.09   ×   0.50                                 =           0.2 m<sup>3</sup>
  
- ・型    枠               (一般型枠、鉄筋・無筋構造物)

3.55   ×   0.09                   背面側のみ計上                                 =           0.3 m<sup>2</sup>



## 1) 無収縮モルタル (上部工施工)

## ・ 支承部

$$\begin{aligned}
 & \text{モルタル厚} && = && 0.030 \quad \text{m} \\
 & \text{面積 } t=30+30 \text{部} & 0.600 & \times & 0.900 & = & 0.540 \text{ m}^2 \\
 & \text{面積 } t=10 \text{部} & 0.540 & - & 0.500 & \times & 0.800 & = & 0.140 \text{ m}^2 \\
 & & 0.540 & \times & (0.030 + 0.030) & \times & 3 & = & 0.097 \\
 & & 0.140 & \times & 0.010 & \times & 3 & = & 0.004 \\
 & & & & & & & & \hline
 & & & & & & & & 0.101 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

## ・ アンカー部

$$\begin{aligned}
 & \text{箱抜き長} & 0.650 & - & (0.030 + 0.030) & = & 0.590 \text{ m} \\
 & & (0.175^2 \times \pi/4 \times 0.590 & - & 0.051^2 \times \pi/4 \times 0.550) & \times & 4 & \times & 3 & = & 0.157 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

## ・ 無収縮モルタル合計

$$0.101 + 0.157 = 0.258 \text{ m}^3$$

## 2) 無収縮モルタル型枠 (上部工施工)

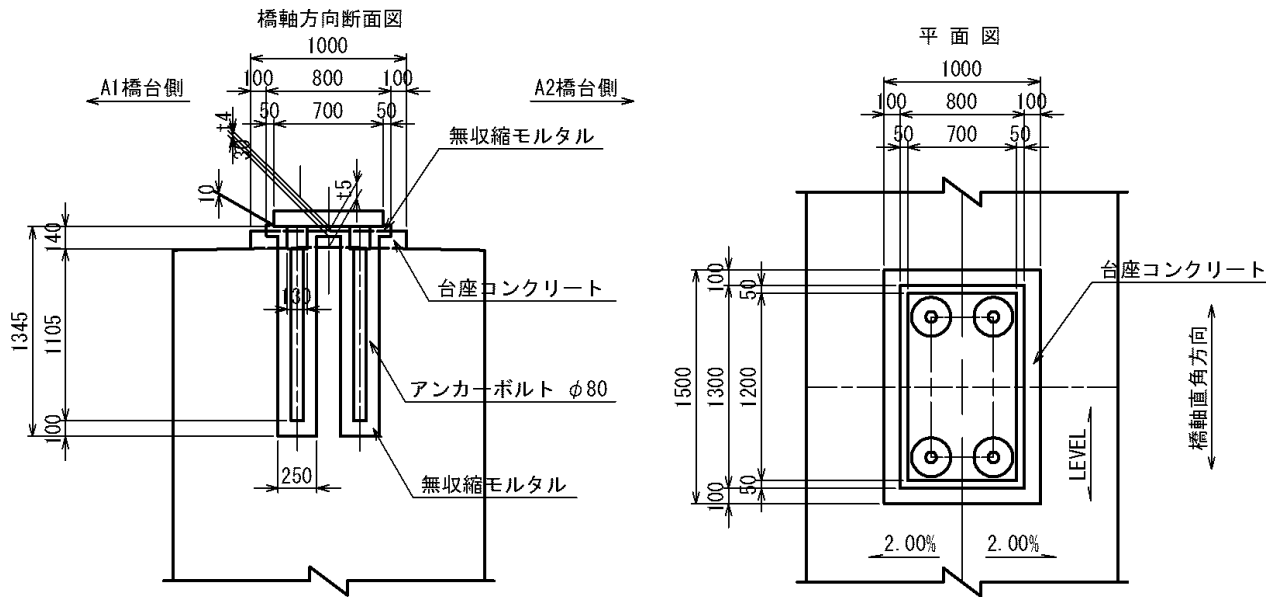
$$\begin{aligned}
 & h & = & 0.030 + 0.010 & = & 0.040 \text{ m} \\
 & & 0.040 & \times & (0.600 + 0.900) & \times & 2 & \times & 3 & = & 0.360 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$



## 6-2-2. P 1 橋脚

P1

種 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
支 承 工	アンカーバー箱抜き φ250	m	15.4	
	無収縮モルタル型枠	m <sup>2</sup>	0.504	上部工施工
	無収縮モルタル	m <sup>3</sup>	0.861	上部工施工



1) 無収縮モルタル (上部工施工)

モルタル厚	=	0.030	m		
面積 t = 30+30部	0.800	×	1.300	=	1.040 m <sup>2</sup>
面積 t = 10部	1.040	-	0.700	×	1.200 = 0.200 m <sup>2</sup>
	1.040	×	( 0.030 + 0.030 )	×	3 = 0.187
	0.200	×	0.010	×	3 = 0.006
					0.193 m <sup>3</sup>

・アンカー部

箱抜き長	1.345	-	( 0.030 + 0.030 )	=	1.285 m
	( 0.250 <sup>2</sup> × π/4 × 1.285				
	- 0.130 <sup>2</sup> × π/4 × 0.140				
	- 0.080 <sup>2</sup> × π/4 × 1.105 )	×	4	×	3 = 0.668 m <sup>3</sup>

・無収縮モルタル合計

0.193	+	0.668	=	0.861 m <sup>3</sup>
-------	---	-------	---	----------------------

2) 無収縮モルタル型枠 (上部工施工)

h	=	0.030 + 0.010	=	0.040 m		
0.040	×	( 0.800 + 1.300 )	×	2	×	3 = 0.504 m <sup>2</sup>

3) アンカーバー箱抜き (下部工施工)

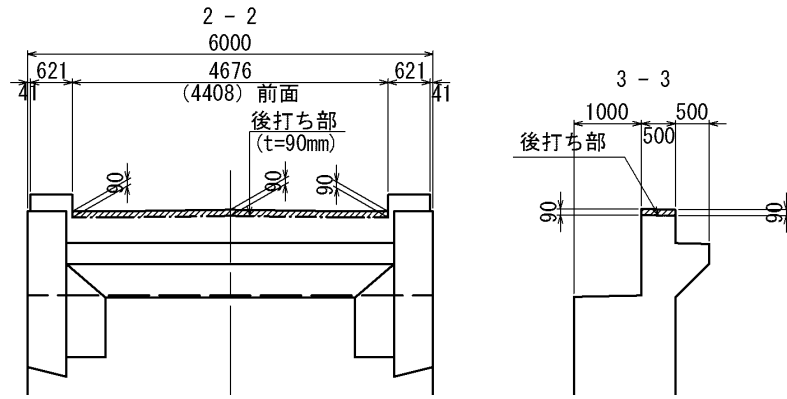
箱抜き長	1.345	-	( 0.030 + 0.030 )	=	1.285 m
φ 250	1.285	×	4	×	3 = 15.4 m

## 6-2-3. A2橋台

A2

種 別	規 格	単 位	数 量	摘 要
後打ち部	コンクリート 36-12-25	m <sup>3</sup>	0.2	
	型 枠 (一般型枠)	m <sup>2</sup>	0.4	
支 承 工	無収縮モルタル型枠	m <sup>2</sup>	0.360	
	無収縮モルタル	m <sup>3</sup>	0.258	

(1) パラペット



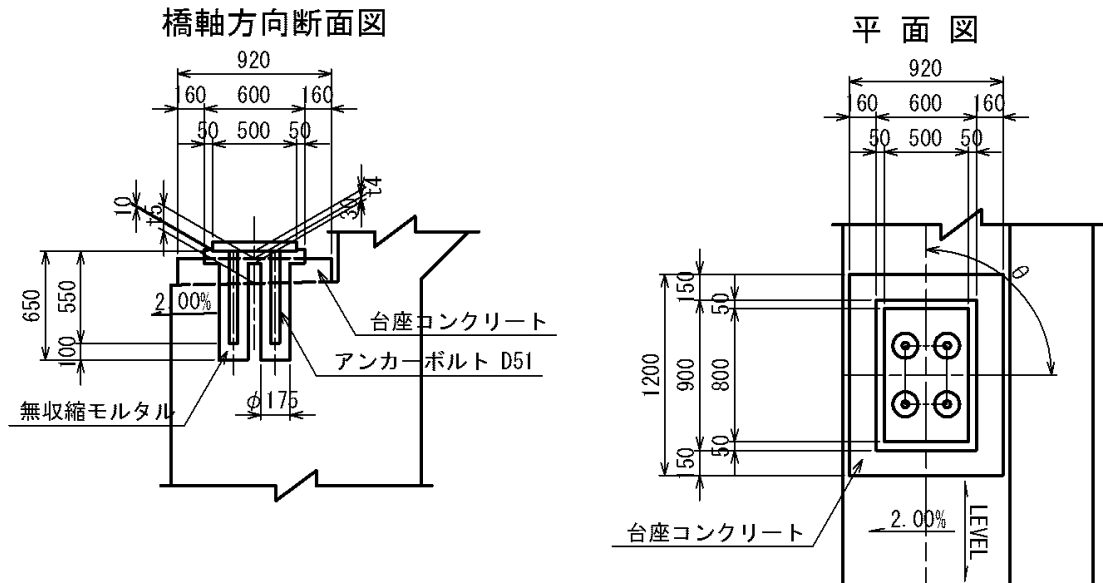
- ・コンクリート (規格 36-12-25)

$$1/2 \times (4.68 + 4.41) \times 0.50 \times 0.09 = 0.2 \text{ m}^3$$
- ・型 枠 (一般型枠、鉄筋・無筋構造物)

$$4.68 \times 0.09 \text{ 背面側のみ計上} = 0.4 \text{ m}^2$$

(2). 支 承 工

A2



1) 無収縮モルタル (上部工施工)

・ 支承部

モルタル厚		= 0.030 m
面積 t = 30+30部	0.600 × 0.900	= 0.540 m <sup>2</sup>
面積 t = 10部	0.540 - 0.500 × 0.800	= 0.140 m <sup>2</sup>
	0.540 × ( 0.030 + 0.030 ) × 3	= 0.097
	0.140 × 0.010 × 3	= 0.004
		0.101 m <sup>3</sup>

・ アンカー部

箱抜き長	0.650 - ( 0.030 + 0.030 ) =	0.590 m
	( 0.175 <sup>2</sup> × π/4 × 0.590	
	- 0.051 <sup>2</sup> × π/4 × 0.550 ) × 4 × 3	= 0.157 m <sup>3</sup>

・ 無収縮モルタル合計

0.101 + 0.157	= 0.258 m <sup>3</sup>
---------------	------------------------

2) 無収縮モルタル型枠 (上部工施工)

h = 0.030 + 0.010 =	0.040 m
0.040 × ( 0.600 + 0.900 ) × 2 × 3	= 0.360 m <sup>2</sup>

3) アンカーバー箱抜き (下部工施工)

箱抜き長	0.650 - ( 0.030 + 0.030 ) =	0.590 m
φ 175	0.590 × 4 × 3	= 7.1 m

7. 仮設工（上部工施工）

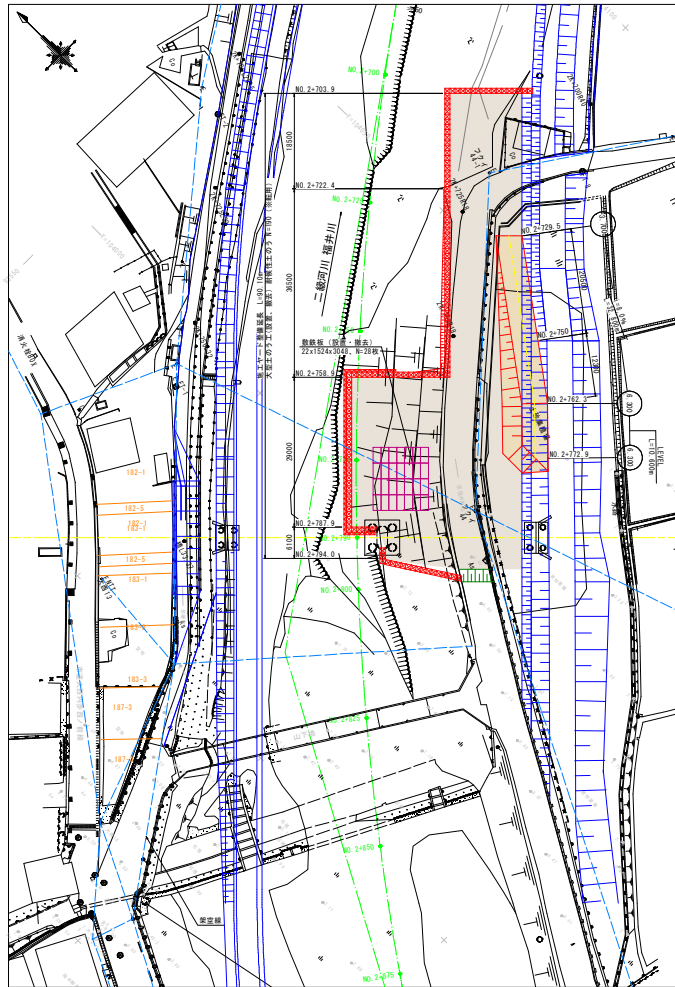
7-1. 数量総括表

数量総括表				
工事区分・工種	種別・細別・規格	単位	数量	摘要
仮設工				
	土工			
	盛土			
	敷均し締固め			
	W $\geq$ 4.0m	m3	2413	381.5+2031.7
	4.0m $>$ W $\geq$ 2.5m	//	98	97.8
	W $<$ 2.5m		14	14.1
	掘削			
	土砂			
	オープンカット	m3	2033	1522.4+510.8
	押土の有無：無			
	障害の有無：無			
	法面整形			
	盛土部	m2	88	87.7
	法面締固：有			
	現場制約：無			
	碎石舗装			
	RC-40、t=100mm	m2	174	173.6
	土のう工			
	大型土のう			
	耐候性大型土のう			
	設置・撤去	袋	190	190
	撤去	袋	130	130

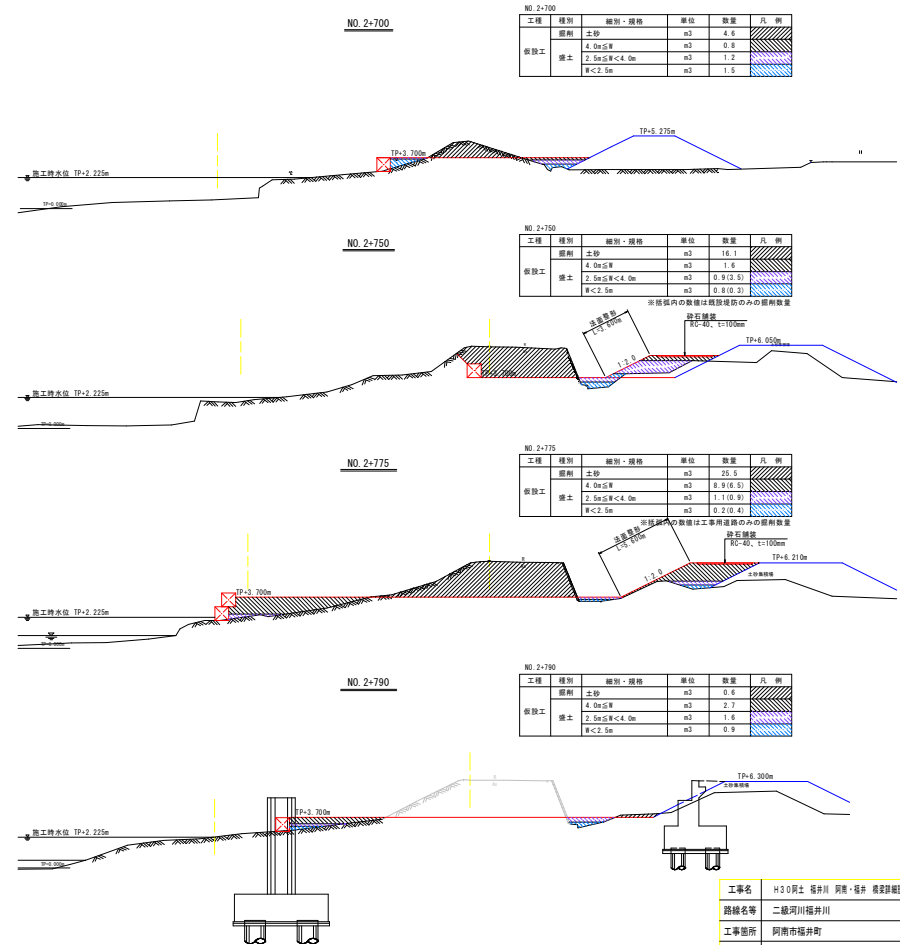


根拠図  
**仮設土工図(5/6)**  
 上部工事エヤード整備工

平面図 S=1:400



河川横断面 S=1:150



(注記) \* 埋戻土数量及びガードレールの数量は、河川成築図面に計上している。

工事名	H30河土 福井川 阿美・福井 橋梁補修計画
路線名等	二級河川福井川
工事箇所	阿南市福井町
図面名	仮設土工図(5/6)
縮尺	S=1:200
図面番号	67 / 72
会社名	株式会社 フジタ建設コンサルタント
事業者名	徳島県







## 土積計算書

(1/2)

測 点	点 間 距 離	平 均 距 離	掘削			盛土 (4.0m $\leq$ W)			盛土 (2.5m $\leq$ W<4.0m)			盛土 (W<2.5m)			
			断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
工種：上部工施工ヤード設置工															
施工ヤード整備															
NO. 2 + 703.9			4.6			0.8			1.2			1.5			
NO. 2 + 722.4	18.50		16.1	10.35	191.5	1.6	1.20	22.2	0.9	1.05	19.4	0.8	1.15	21.3	
NO. 2 + 758.9	36.50		16.1	16.10	587.7	1.6	1.60	58.4	0.9	0.90	32.9	0.8	0.80	29.2	
NO. 2 + 758.9	0.00		25.5	20.80		8.9			1.1			0.2			
NO. 2 + 787.9	29.00		25.5	25.50	739.5	8.9	8.90	258.1	1.1	1.10	31.9	0.2	0.20	5.8	
NO. 2 + 787.9	0.00		0.6	13.05		2.7			1.6			0.9			
NO. 2 + 794.0	6.10		0.6	0.60	3.7	2.7	5.80	35.4	1.6	1.35	8.2	0.9	0.55	3.4	
小計	71.60				1522.4			374.1			92.4			59.7	
工事用道路															
NO. 2 + 729.5						0.0			0.0			0.0			
NO. 2 + 750.0	20.50					1.6	0.80	16.4	3.1	1.55	31.8	0.1	0.05	1.0	
NO. 2 + 762.3	12.30					5.8	3.70	45.5	0.9	2.00	24.6	0.4	0.25	3.1	
NO. 2 + 772.9	10.60					5.8	5.80	61.5	0.9	0.90	9.5	0.4	0.40	4.2	
小計	43.40							123.4			65.9			8.3	
合計															
					1522.4			381.5			97.8			14.1	

