

見積参考資料

工事名 R6波土 善蔵川 海・大里 橋梁上部工事（担い手確保型）

◇経費情報◇

工種区分	河川・道路構造物工事
単価地区	美波1
単価使用年月	令和6年10月
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
担い手確保モデル工事に係る経費補正	通期の週休2日

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、通期の週休2日の経費補正（担い手確保モデル工事実施要領参照）を計上している。

設計内訳書 (本01)

工事名	R6波土 善蔵川 海・大里 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				
PC橋工		式	1				
プレテンション桁製作工		式	1				
プレテンション桁製作		本	8				単 1号
支承工		式	1				
ゴム支承 A1橋台	橋種:プレテンション方式PC単純床版橋, 反力:18.55t, 寸法:320×220×74	個	8				単 2号
ゴム支承 A2橋台	橋種:プレテンション方式PC単純床版橋, 反力:18.55t, 寸法:320×220×74	個	8				単 3号
防蝕アンカー装置	F55D	組	4				単 4号
防蝕アンカー装置	M42D	組	4				単 5号
防蝕アンカー装置	φ50D	組	6				単 6号
架設工(クレーン架設)		式	1				
桁架設	規格:プレストレストコンクリート橋, 桁形式:プレテンションPC単純床版橋	本	8				単 7号
床版・横組工		式	1				

設計内訳書 (本01)

工事名	R 6 波土 善蔵川 海・大里 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	コンクリート規格:30-12-25(20)(普通),散水養生:有り, コンクリート夜間割増:無し	m ³	10				単 8号
PCケーブル	PCケーブル種類:シングルストレートシステム 390kN(40t)(1S17.8)	m	133				単 9号
緊張	PCケーブル種類:シングルストレートシステム 390kN(40t)(1S17.8),定着装置:固定側(緊張用)	ケーブル	20				単 10号
足場		m	40				単 11号
橋梁付属物工		式	1				
伸縮装置工		式	1				
鋼・コン製伸縮装置	伸縮装置規格:表面鋼製コンジョイント20用	m	6				単 12号
鋼・コン製伸縮装置	伸縮装置規格:表面鋼製コンジョイント20用	m	6				単 13号
シール材		リットル	3				単 14号
後打ちコンクリート		m ³	2				単 15号
鉄筋		t	0.17				単 16号
接合部接着剤		式	1				内 1号
排水装置工		式	1				

設計内訳書 (本01)

工事名	R 6 波土 善蔵川 海・大里 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
排水柵	柵規格:排水柵B 20kg/個未満	箇所	8				単 17号
防水工		式	1				内 2号
地覆工		式	1				
場所打地覆	形状寸法:B600×H749~1221	m	40				単 18号
Vカット		リットル	4				単 19号
橋梁用防護柵工		式	1				
橋梁用防護柵		m	39.8				単 20号
仮設工		式	1				
交通管理工		式	1				
交通誘導警備員		人日	20				単 21号
直接工事費		式	1				
共通仮設		式	1				
共通仮設費		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	R 6 波土 善蔵川 海・大里 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
運搬費		式	1				
重建設機械分解組立輸送費		回	1				単 22号
共通仮設費（率計上）		式	1				
純工事費		式	1				
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				

一式当り内訳書

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 1号	接合部接着剤							
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
材料費 接合部接着剤 (20用)		式	1					
材料費 接合部接着剤 (40用)		式	1					
合計								

一式当り内訳書

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 2号	防水工							
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
シート系防水	新設, 無, 無, 200m2以上, 無, 無	m ²	95.3				単 35号	
目地材 橋面防水用		m	49.7					
床版排水材 ドレーン		セット	4					
床版排水材 フレキシブルチューブ (片ナット) SUS スラブドレーン1m以上		m	7.2					
床版排水材 スラブドレーン L=1303		組	2					
床版排水材 スラブドレーン L=1100		組	2					
床版排水材 排水用導水管 SUS製 ドレイナ-2型 18mm×L5m		m	49.3					
合計								

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 1号	フレーション桁製作		単位	本	単位数量	8	単価	
名称・規格		条件		単位	数量	単価	金額	摘要
材料費(本)				本	6			単 23号
材料費(本)				本	2			単 24号
合計								
単価								円/本

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 2号	コム支承A1橋台	橋種:フレーション方式PC単純床版橋, 反力:18.55t, 寸法:320×220×74	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Aタイプ据付(ハットタイプ)		0.09m3/個		個	1			単 25号
合計								
単価								円/個

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 3号	コム支承A2橋台	橋種:フレーション方式PC単純床版橋, 反力:18.55t, 寸法:320×220×74	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Aタイプ据付(ハットタイプ)	0.09m3/個	個	1				単 26号
	合計							
	単価							円/個

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 4号	防蝕アンカー装置	F55D	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	
	変位制限装置 防蝕アンカー装置 F55D		組	1				
	材料費 防蝕材150×150×20		枚	1				
	合計							
	単価							円/組

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 5号	防蝕アンカー装置	M42D	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	
	変位制限装置 防蝕アンカー装置 M42D		組	1				
	材料費 防蝕材200×150×20		枚	1				
	合計							
	単価							円/組

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 6号	防蝕アンカー装置	φ50D	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	
	変位制限装置 防蝕アンカー装置 φ50D		組	1				
	材料費 防蝕材250×150×20		枚	1				
	合計							
	単価							円/組

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 7号	桁架設	規格:プレストレストコンクリート橋, 桁形式:プレテンションPC単純床版橋	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	
	トラックレン架設 (橋台背面)	プレテンションPC単純床版橋, BS-20, 標準(1.0)	本	1				単 27号
	合計							
	単価							円/本

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 8号	コンクリート	コンクリート規格:30-12-25(20)(普通), 散水養生:有り, コンクリート夜間割増:無し	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	
	横組コンクリート工	プレテンション床版桁, 30-12-25(20)(普通), 有, フォーム打設	m3	1				単 28号
	合計							
	単価							円/m3

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	PCケーブル	PCケーブル種類:シングルストラットシステム 390kN(40t) (1S17.8)	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	
PC工		プレテンション桁, Sストラットシステム 390kN(40t) (1S17.8)	m	1			単 29号	
合計								
単価							円/m	

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	緊張	PCケーブル種類:シングルストラットシステム 390kN(40t) (1S17.8), 定着装置:固定側(緊張用)	単位	ケーブル	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
緊張工		Sストラットシステム 390kN(40t) (1S17.8), 緊張用定着装置	ケーブル	1			単 30号	
機械器具損料		Sストラットシステム 390kN(40t) (1S17.8), 1供用日	工事	1			単 31号	
合計								
単価							円/ケーブル	

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 11号	足場		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	
	側部足場(スラブ桁橋)	標準(1箇月)	m	1				単 32号
	合計							
	単価							円/m

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 12号	鋼・コン製伸縮装置	伸縮装置規格:表面鋼製コンジョイント20用	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 33号
	合計							
	単価							円/m

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 13号	鋼・コン製伸縮装置	伸縮装置規格:表面鋼製コンシール20用	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 34号	
合計								
単価							円/m	

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 14号	シール材		単位	リットル	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 シール材			リットル	1				
合計								
単価							円/リットル	

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 15号	後打ちコンクリート		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, 40-12-25(20)(普通), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 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	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 16号	鉄筋		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		SD345 D16~25, 全ての費用		t	1			
合計								
単価								円/t

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 17号	排水桧	桧規格:排水桧B 20kg/個未満	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	
	排水桧	排水桧B 20kg/個未満	箇所	1				
	合計							
	単価						円/箇所	

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 18号	場所打地覆	形状寸法:B600×H749~1221	単位	m	単位数量	40	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	70				
	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	1.03				単 36号
	コンクリート	無筋・鉄筋構造物, 人力打設, 24-8-25(20)(高炉), 一般養生, 有り, 全ての費用	m3	15				
	合計							
	単価							円/m

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 19号	Vカット		単位	リットル	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費	シール材		リットル	1				
合計								
単価							円/リットル	

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 20号	橋梁用防護柵		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	
防護柵設置工(ガードレール設置工)			m	1				単 37号
防護柵材料費			式	1				単 38号
合計								
単価							円/m	

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 21号	交通誘導警備員		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 39号	
	合計							
	単価						円/人日	

1次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22号	重建設機械分解組立輸送費		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),トラックレン系160t吊超え360t吊以下,標準(1.0)	回	1			単 40号	
	合計							
	単価						円/回	

2次単価表

単価使用年月	2024. 10
歩掛適用年月	2024. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 23号	材料費(本)		単位	本	単位数量		
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	材料費 プレテンション桁 (中桁)		本	1			
	合計						
	単価						円/本

2次単価表

単価使用年月	2024. 10
歩掛適用年月	2024. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 24号	材料費(本)		単位	本	単位数量		
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	材料費 プレテンション桁 (外桁)		本	1			
	合計						
	単価						円/本

2次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 25号	名称・規格	条件	単位	個	単価数量	金額	単価	摘要
	ゴム支承Aタイプ 据付 (ハットタイプ)	0.09m3/個				10		
	橋りょう世話役		人	1.111				
	橋りょう特殊工		人	2.222				
	普通作業員		人	2.222				
	ゴム支承 ゴム支承320×220×74 (滑動防止装置含) A1		個	10				
	無収縮剤 セメント系プレミックス 標準混和量1875kg		kg	1,687.5				
	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	2024. 10
歩掛適用年月	2024. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 26号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	ゴム支承Aタイプ 据付 (ハットタイプ)	0.09m3/個	個	10		10	単価
	橋りょう世話役		人	1.111			
	橋りょう特殊工		人	2.222			
	普通作業員		人	2.222			
	ゴム支承 ゴム支承320×220×80 (滑動防止装置含) A2		個	10			
	無収縮剤 セメント系プレミックス 標準混和量1875kg		kg	1,687.5			
	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	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 27号	トラックレン架設 (橋台背面)	フレクションPC単純床版橋, BS-20, 標準(1.0)	単位	本	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	0.769				
	橋りょう特殊工		人	4.615				
	普通作業員		人	2.308				
	トラックレン[油圧伸縮ｼﾞｯﾌﾟ型] 200t吊		日	0.769				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/本

2次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 28号	横組コンクリート工	フレーション床版桁, 30-12-25(20)(普通), 有, フォーム打設	単位	m3	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	1.6				
	特殊作業員		人	1.7				
	型わく工		人	2.5				
	普通作業員		人	3.9				
	生コンクリート 30-12-25(20)		m3	10.5				
	コンクリートポンプ車運転	フォーム打設	時間	1.5				単 41号
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m3

2次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 29号	PC工	プレテンション桁, Sストランドシステム 390kN(40t) (1S17.8)	単位	m	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	0.65				
	橋りょう特殊工		人	2				
	普通作業員		人	1.2				
	PC鋼より線 1S17.8 (SWPR19)		kg	173.46				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/m

2次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 30号	緊張工	Sストランドシステム 390kN(40t) (1S17.8), 緊張用定着装置	単位	ケーブル	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	0.4				
	橋りょう特殊工		人	1.2				
	普通作業員		人	0.6				
	PC鋼材 定着装置 緊張用		組	20				
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/ケーブル

2次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 31号	機械器具損料	Sストランドシステム 390kN(40t) (1S17.8), 1 供用日	単位	工事	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	PC緊張ジャッキ損料 ポンプ含む 1S17.8~1S21.8		供用日	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/工事

2次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 32号	側部足場(スラブ桁橋)	標準(1箇月)	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	
	橋りょう特殊工		人	0.24				
	足場材賃料		月	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	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 33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 フ・ロフ・ポイントCDx型-20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	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 34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 フ・ロフ・ポイントCDx型-40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	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 35号	シート系防水	新設, 無, 無, 200m2以上, 無, 無	単位	m 2	単位数量	100	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋面防水工 シート系防水(アスファルト系) 新設			m2	100			
諸雑費(まるめ)			式	1			
合計							
単価							円/m 2

2次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 36号	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)	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 D13		t	1.03				
	鉄筋工 加工・組立共 一般構造物		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	2024. 10
歩掛適用年月	2024. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 37号	防護柵設置工(ガードレール設置工)	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
	防護柵設置工 (材料費を除く手間のみ)	コンクリート建込, Gr-C-2B 塗装品, 21m以上100m未満, 無, 無, 無	m	1			単 42号
	合計						
	単価						円/m

2次単価表

単価使用年月	2024. 10
歩掛適用年月	2024. 10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 38号	防護柵材料費	単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	材料費 高欄兼用車両防護柵 H=850mm (橋名板等含)		m	1			
	合計						

2次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 39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	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/人日

3次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 41号	名称・規格	条件	単位	時間	単位数量	金額	単価	摘要
	コンクリートポンプ車運転	フォーム打設	人	0.14	1			
	軽油		L	13				
	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		時間	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/時間	

3次単価表

単価使用年月	2024.10
歩掛適用年月	2024.10
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 42号	防護柵設置工 (材料費を除く手間のみ)	コンクリート建込, Gr-C-2B 塗装品, 21m以上100m未満, 無, 無, 無	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	
	ガードレール設置工 CO建込用 Gr-C-2B 塗装		m	1				
	ガードレール 路側用(CO用) Gr-C-2B 塗装		m	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/m	

§1 数量総括表

1. 主桁製作工

項 目		仕 様 ・ 寸 法		単 位	数 量	備 考
本 数		-		本	8	
コンクリート $\sigma_{ck}=50\text{N/mm}^2$		外桁 W=16.4t/本		t	32.9	13.156m ³
		中桁 W=16.3t/本		t	97.5	39.000m ³
		合 計		t	130.4	52.2m ³
型 枠		側枠・端枠		m ²	230.1	
		内 部 型 枠		m ²	193.5	
		底 枠		m ²	110.5	
鉄 筋	SD345	D10	W=0.302t/本	t	2.416	
P C鋼より線		SWPR7BL 1S15.2		m	2865.6	
				kg	3155.0	
横締めシース		$\phi 42$		m	92.8	

2. 横組工

項 目		仕 様 ・ 寸 法		単 位	数 量	備 考	
コンクリート		$\sigma_{ck}=30\text{N/mm}^2$		m ³	9.5		
型 枠		間 詰		m	130.5	B=40mm	
				m ²	5.2		
		端枠		m ²	1.3		
		底枠		m ²	6.6		
P C 鋼 材	P C鋼より線		SWPR19L 1S17.8		m	133.4	
					kg	220.4	
	シ ー ス		$\phi 35$		m	30.1	
	グ ラ ウ ト		-		m	133.4	
	定 着 装 置		異形プレート		組	40	□120
	ケーブル組立工		SWPR19L 1S17.8		m	133.4	
	緊 張 工		交互片引き		本	20	
養 生 工		-		m ²	15.5		
足 場 工		-		m	39.8		

3. 橋面工

項 目		仕 様 ・ 寸 法	単 位	数 量	備 考
地 覆 工	コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m ³	15.1	
	型 枠	-	m ²	70.2	
	Vカット	シール材	1	4.0	
	鉄 筋	SD345	D13	t	1.030
排 水 工	排水柵	L=1219	組	8	
	スラブドレーン	L=1303	組	2	SD1、SD4
		L=1100	組	2	SD2、SD3
	フレキシブルチューブ	L=962	本	4	SD用
	固定金具	-	組	4	フレキシブルチューブ用
防護柵設置工		C種	m	39.8	

4. 支承工

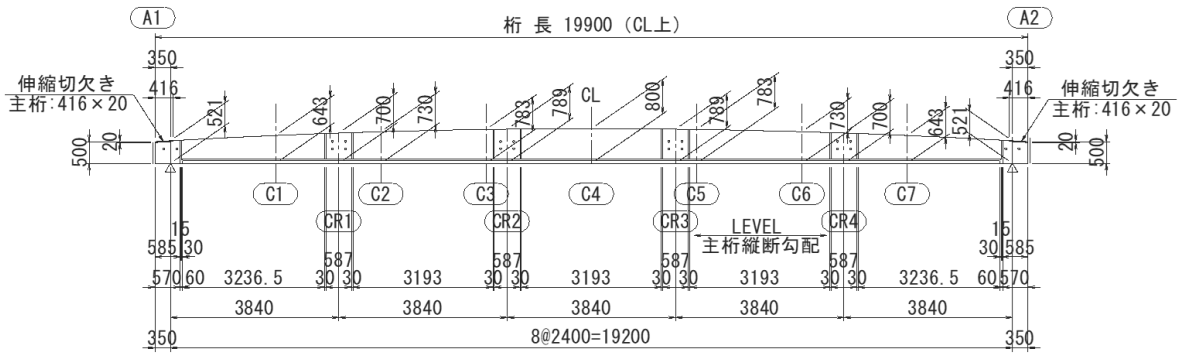
項 目	仕 様 ・ 寸 法	単 位	数 量	備 考	
支 承 工	ゴム支承	320×220×74	枚	8	A1(F)
		320×220×80	枚	8	A2(M)
	アンカー装置	F55D × 1080 mm	本	4	A1(F)
		M42D × 950 mm	〃	4	A2(M)
		φ 50D × 1030 mm	〃	6	A1A2共通
	防蝕材	150 mm × 150 × 20 mm	個	4	A1(F)
		150 mm × 200 × 20 mm	〃	4	A2(M)
		150 mm × 250 × 20 mm	〃	6	A1A2共通
	補強格子鉄筋	D10×50×50	kg	49	
	沓座モルタル	無収縮モルタル	m3	0.2	
アンカー孔モルタル	〃	〃	0.2		

5. 伸縮工

項 目	仕 様 ・ 寸 法	単 位	数 量	備 考	
伸 縮 工	表面鋼製ゴムジョイント	表面鋼製ゴムジョイント20用	m	5.8	
		表面鋼製ゴムジョイント40用	m	5.8	
	シール材	シリコン系	リッター	3.0	
	後打ちコンクリート	σ ck=36N/mm2	m3	1.5	
	通し筋	D16 × 5774	本	10(90Kg)	上部工側
	アンカー筋	D16×930	本	54	上部工側
		〃	kg	78	〃
	接合部用接着剤	(20用)	式	1.0	A1(F)
接合部用接着剤	(40用)	式	1.0	A2(M)	

§2 主桁製作工

側面図



	外桁	中桁			
桁本数	N= 2	+	6	=	8 本

各部延長

- ・ 標準部1 (桁端側) L= 3. 2365 × 2 = 6. 473 m
- ・ 標準部2 (支間中央側) L= 3. 193 × 3 = 9. 579 m
- ・ 中間変化部 L= 0. 030 × 2 × 4 = 0. 240 m
- ・ 中間横桁部 L= 0. 587 × 4 = 2. 348 m
- ・ 支点変化部 L= 0. 060 × 2 = 0. 120 m
- ・ 支点横桁部 L= 0. 570 × 2 = 1. 140 m
- ・ 伸縮切欠き部 L= 0. 416 × 2 = 0. 832 m

主桁平均高

・標準部

$$\begin{aligned} H = & \{ 1/2 \times (0.500 + 0.521) \times 0.350 + \\ & 1/2 \times (0.521 + 0.643) \times 2.400 + \\ & 1/2 \times (0.643 + 0.730) \times 2.400 + \\ & 1/2 \times (0.730 + 0.783) \times 2.400 + \\ & 1/2 \times (0.783 + 0.800) \times 2.400 + \\ & 1/2 \times (0.800 + 0.783) \times 2.400 + \\ & 1/2 \times (0.783 + 0.730) \times 2.400 + \\ & 1/2 \times (0.730 + 0.643) \times 2.400 + \\ & 1/2 \times (0.643 + 0.521) \times 2.400 + \\ & 1/2 \times (0.521 + 0.500) \times 0.350 \} \\ & \div 19.900 = 0.697 \text{ m} \end{aligned}$$

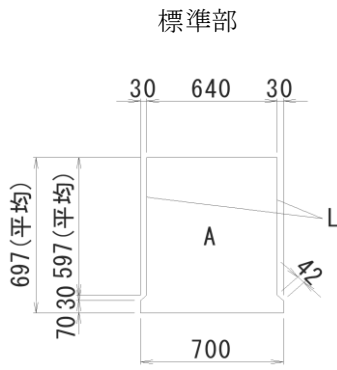
・中間横桁部

$$H = (0.700 + 0.789 + 0.789 + 0.700) \times 1/4 = 0.745 \text{ m}$$

・支点横桁部

$$H = (0.521 + 0.521) \times 1/2 = 0.521 \text{ m}$$

断面図



断面積

$$A = 0.640 \times 0.697$$

$$+ \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.100) \times 0.030 \times 2$$

$$= 0.451 \text{ m}^2$$

周長

$$L = (0.597 + 0.042 + 0.070) \times 2$$

$$= 1.418 \text{ m}$$

断面積

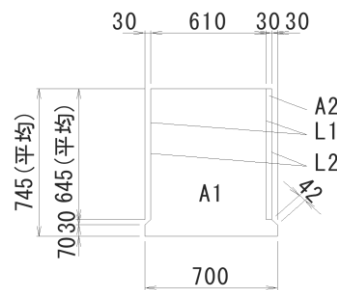
$$A1 = 0.610 \times 0.745$$

$$+ \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.100) \times 0.030 \times 2$$

$$+ 0.030 \times 0.100$$

$$= 0.463 \text{ m}^2$$

中間横桁部(外桁)



$$A2 = 0.030 \times 0.645$$

$$= 0.019 \text{ m}^2$$

$$A1 + A2 = 0.482 \text{ m}^2$$

周長

$$L1 = (0.645 + 0.042 + 0.070) \times 2 + 0.030$$

$$= 1.544 \text{ m}$$

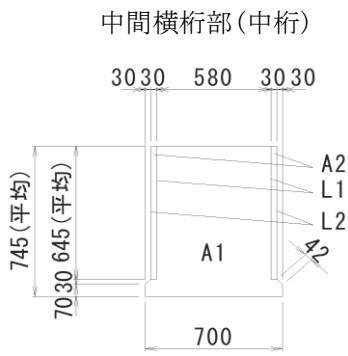
$$L2 = (0.645 + 0.042 + 0.070) \times 2$$

$$= 1.514 \text{ m}$$

断面積

$$A1 = 0.580 \times 0.745$$

$$+ \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.100) \times 0.030 \times 2$$



中間横桁部(中桁) $+ 0.030 \times 0.100 \times 2$

$= 0.443 \text{ m}^2$

$A2 = 0.030 \times 0.645 \times 2$

$= 0.039 \text{ m}^2$

$A1 + A2 = 0.482 \text{ m}^2$

周長

$L1 = (0.645 + 0.030 + 0.042 + 0.070) \times 2$

$= 1.574 \text{ m}$

$L2 = (0.645 + 0.042 + 0.070) \times 2$

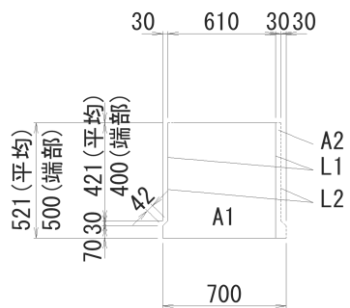
$= 1.514 \text{ m}$

断面積

支点横桁部(外桁) $A1 = 0.610 \times 0.521$

$+ \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.100) \times 0.030$

$= 0.320 \text{ m}^2$



$A2 = 0.030 \times 0.521$

$+ \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.100) \times 0.030$

$= 0.018 \text{ m}^2$

$A1 + A2 = 0.338 \text{ m}^2$

断面積<桁端部>

$a = 0.610 \times 0.500$

$+ \frac{1}{2} \times (0.070 + 0.100) \times 0.030$

$= 0.308 \text{ m}^2$

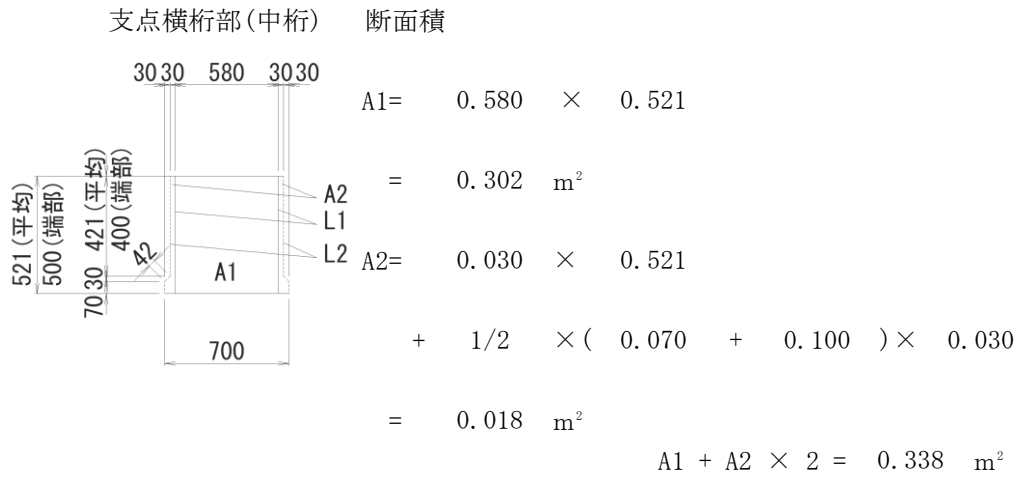
周長

$L1 = 0.421 + 0.042 + 0.070 + 0.521$

$= 1.054 \text{ m}$

$L2 = (0.421 + 0.042 + 0.070) \times 2$

$= 1.066 \text{ m}$



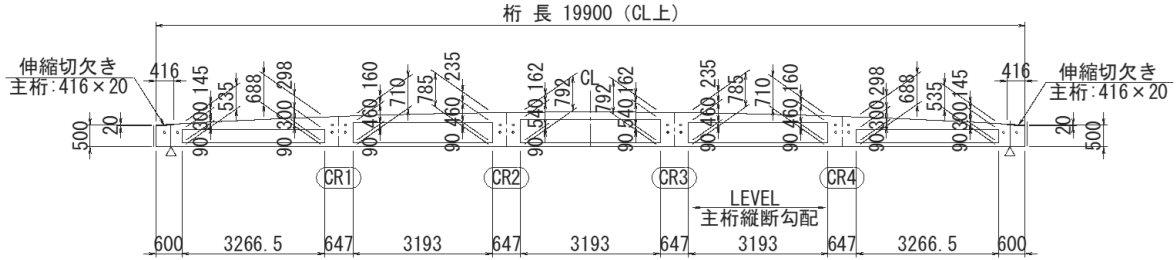
断面積<桁端部>

$a = 0.580 \times 0.500$
 $= 0.290 \text{ m}^2$

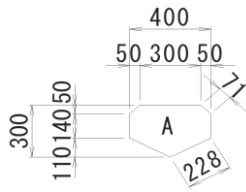
周長

$L1 = 0.521 \times 2$
 $= 1.042 \text{ m}$
 $L2 = (0.421 + 0.042 + 0.070) \times 2$
 $= 1.066 \text{ m}$

側面図



中空部(端部)



断面積

$$\begin{aligned}
 A &= 0.400 \times 0.300 \\
 &\quad - 0.050 \times 0.050 - 1/2 \times 0.110 \times 0.400 \\
 &= 0.096 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

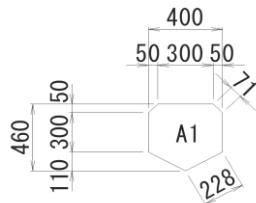
周長

$$\begin{aligned}
 L &= (0.071 + 0.140 + 0.228) \times 2 + 0.300 \\
 &= 1.178 \text{ m}
 \end{aligned}$$

$$\text{延長 } L = 3.2665 \times 2 = 6.533 \text{ m}$$

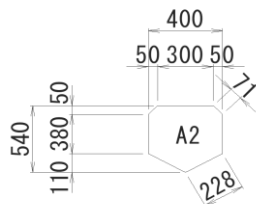
中空部(支間中央部)

CR1~CR2, CR3~CR4



$$\begin{aligned}
 A1 &= 0.400 \times 0.460 \\
 &\quad - 0.050 \times 0.050 - 1/2 \times 0.400 \times 0.110 \\
 &= 0.160 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

CR2~CR3



$$\begin{aligned}
 A2 &= 0.400 \times 0.540 \\
 &\quad - 0.050 \times 0.050 - 1/2 \times 0.400 \times 0.110 \\
 &= 0.192 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

周長

$$L1 = (0.071 + 0.300 + 0.228) \times 2 + 0.300 = 1.498 \text{ m}$$

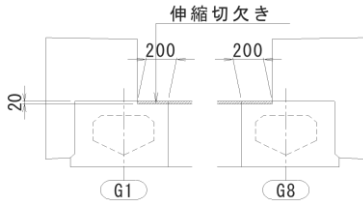
$$L2 = (0.071 + 0.380 + 0.228) \times 2 + 0.300 = 1.658 \text{ m}$$

$$\text{延長 } L1 = 3.193 \times 2 = 6.386 \text{ m}$$

$$L2 = 3.193 \text{ m}$$

伸縮切欠き部

外桁



断面積

$$A = 0.020 \times 0.200$$

$$= 0.004 \text{ m}^2$$

$$\text{延長 } L = \quad = 0.832 \text{ m}$$

中桁

断面積

$$A = 0.020 \times 0.580$$

$$= 0.012 \text{ m}^2$$

周長

$$L = 0.020 \times 4$$

$$= 0.080 \text{ m}$$

$$\text{延長 } L = \quad = 0.832 \text{ m}$$

1. コンクリート

($\sigma_{ck}=50\text{N/mm}^2$)

1) 外桁

$$\text{標準部 } V = 0.451 \times (6.473 + 9.579) = 7.239 \text{ m}^3$$

$$\text{中間変化部 } = 1/2 \times (0.463 + 0.482) \times 0.240 = 0.113 \text{ m}^3$$

$$\text{中間横桁部 } = 0.463 \times 2.348 = 1.087 \text{ m}^3$$

$$\text{支点変化部 } = 1/2 \times (0.320 + 0.338) \times 0.120 = 0.039 \text{ m}^3$$

$$\text{支点横桁部 } = 0.320 \times 1.140 = 0.365 \text{ m}^3$$

$$\text{中空部 } = - 0.096 \times 6.533 = -0.627 \text{ m}^3$$

$$\text{中空部 } = - 0.160 \times 6.386 = -1.022 \text{ m}^3$$

$$\text{中空部 } = - 0.192 \times 3.193 = -0.613 \text{ m}^3$$

$$\text{伸縮切欠き部 } = - 0.004 \times 0.832 = -0.003 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 6.578 \text{ m}^3$$

桁1本当り質量

$$W = 6.578 \times 2.50 = 16.445 \text{ t/本}$$

桁本数

$$N = 2 \text{ 本}$$

外桁全質量

$$\Sigma W = 16.445 \times 2 = 32.890 \text{ t}$$

2) 中桁

$$\text{標準部 } V = 0.451 \times (6.473 + 9.579) = 7.239 \text{ m}^3$$

$$\text{中間変化部 } = 1/2 \times (0.443 + 0.482) \times 0.240 = 0.111 \text{ m}^3$$

$$\text{中間横桁部 } = 0.443 \times 2.348 = 1.040 \text{ m}^3$$

$$\text{支点変化部 } = 1/2 \times (0.302 + 0.338) \times 0.120 = 0.038 \text{ m}^3$$

$$\text{支点横桁部 } = 0.302 \times 1.140 = 0.344 \text{ m}^3$$

$$\text{中空部 } = -0.096 \times 6.533 = -0.627 \text{ m}^3$$

$$\text{中空部 } = -0.160 \times 6.386 = -1.022 \text{ m}^3$$

$$\text{中空部 } = -0.192 \times 3.193 = -0.613 \text{ m}^3$$

$$\text{伸縮切欠き部 } = -0.012 \times 0.832 = -0.010 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 6.500 \text{ m}^3$$

桁1本当り質量

$$W = 6.500 \times 2.50 = 16.250 \text{ t/本}$$

桁本数

$$N = 6 \text{ 本}$$

中桁全質量

$$\Sigma W = 16.250 \times 6 = 97.500 \text{ t}$$

3) 桁全質量

$$\Sigma W = 32.890 + 97.500 = 130.390 \text{ t}$$

2. 型枠

1) 側枠・端枠

a) 外桁

$$\begin{aligned}
 \text{標準部} \quad A &= 1.418 \times (6.473 + 9.579) &= 22.762 \text{ m}^2 \\
 \text{中間変化部} &= 1/2 \times (1.544 + 1.514) \times 0.240 &= 0.367 \text{ m}^2 \\
 \text{中間横桁部} &= 1.544 \times 2.348 &= 3.625 \text{ m}^2 \\
 \text{支点変化部} &= 1/2 \times (1.054 + 1.066) \times 0.120 &= 0.127 \text{ m}^2 \\
 \text{支点横桁部} &= 1.054 \times 1.140 &= 1.202 \text{ m}^2 \\
 \text{桁端部} &= 0.308 \times 2 / \sin 60^\circ 0' 0'' &= 0.711 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma A &= 28.794 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

b) 中桁

$$\begin{aligned}
 \text{標準部} \quad A &= 1.418 \times (6.473 + 9.579) &= 22.762 \text{ m}^2 \\
 \text{中間変化部} &= 1/2 \times (1.574 + 1.514) \times 0.240 &= 0.371 \text{ m}^2 \\
 \text{中間横桁部} &= 1.574 \times 2.348 &= 3.696 \text{ m}^2 \\
 \text{支点変化部} &= 1/2 \times (1.042 + 1.066) \times 0.120 &= 0.126 \text{ m}^2 \\
 \text{支点横桁部} &= 1.042 \times 1.140 &= 1.188 \text{ m}^2 \\
 \text{桁端部} &= 0.290 \times 2 / \sin 60^\circ 0' 0'' &= 0.670 \text{ m}^2 \\
 \text{伸縮切欠き部} &= -0.080 \times 0.832 &= -0.067 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma A &= 28.746 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

c) 1橋当り側枠・端枠

$$\Sigma A = 28.794 \times 2 + 28.746 \times 6 = 230.064 \text{ m}^2$$

2) 内部型枠

$$\begin{aligned}
 A &= 1.178 \times 6.533 + 1.498 \times 6.386 + 1.658 \times 3.193 \\
 &= 22.556 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{端枠} &= (0.096 \times 2 + 0.160 \times 2 + 0.192) \\
 &\quad \times 2 / \sin 60^\circ 0' 0'' \\
 &= 1.626 \text{ m}^2 \\
 \hline
 \Sigma A &= 24.182 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

1橋当り内部型枠

$$\Sigma A = 24.182 \times 8 = 193.456 \text{ m}^2$$

3) 底枠

a) 外桁

$$\begin{aligned} A &= 0.700 \times (19.900 - 0.585 - 0.585) \\ &+ 0.640 \times (0.585 + 0.585) \end{aligned} = 13.860 \text{ m}^2$$

b) 中桁

$$\begin{aligned} A &= 0.700 \times (19.900 - 0.585 - 0.585) \\ &+ 0.580 \times (0.585 + 0.585) \end{aligned} = 13.790 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 13.860 \times 2 + 13.790 \times 6 = 110.460 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋 ※詳細は、図面参照

(SD345)

D10 302 kg

1橋当り

$$\Sigma W = 302 \times 8 = 2416 \text{ kg}$$

4. PC鋼材

1) PC鋼より線 (SWPR7BL 1S15.2)

$$L_p = 19.900 \times 18 = 358.200 \text{ m}$$

第一ボンドコントロール鋼材長

$$L_{pb1} = 3.500 \times 4 \times 2 = 28.000 \text{ m}$$

第二ボンドコントロール鋼材長

$$L_{pb2} = 2.000 \times 4 \times 2 = 16.000 \text{ m}$$

鋼材質量

$$W_p = 358.200 \times 1.101 = 394.378 \text{ kg}$$

1橋当り

$$\Sigma L = 358.200 \times 8 = 2865.600 \text{ m}$$

$$\Sigma W = 394.378 \times 8 = 3155.024 \text{ kg}$$

横締めシース $\phi 42$

a) 外桁

$$L = 0.580 \times (2 \times 2 + 4 \times 4) = 11.600 \text{ m}$$

b) 中桁

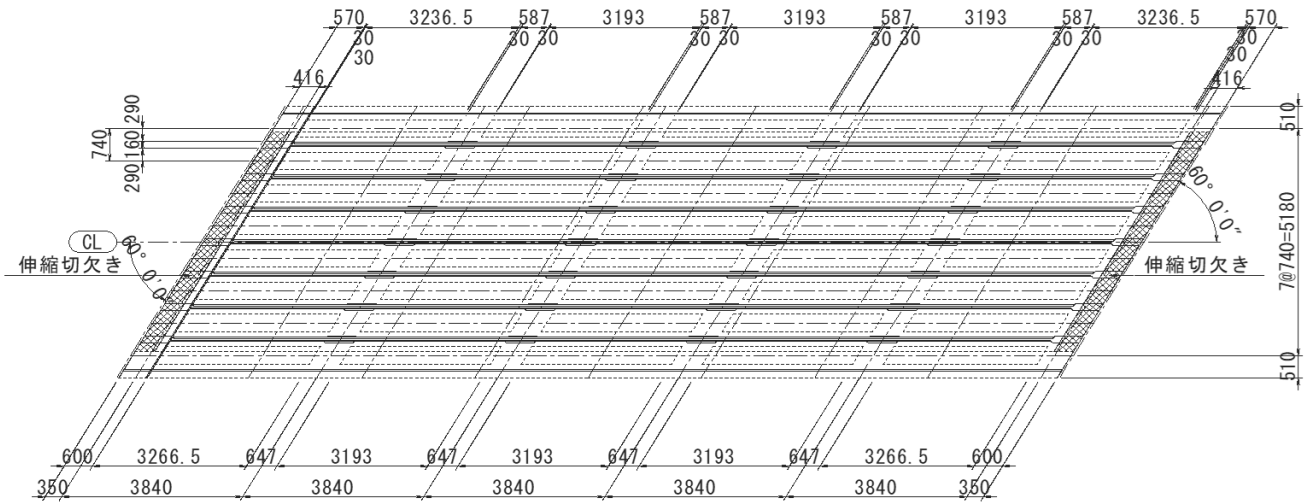
$$L = 0.580 \times (2 \times 2 + 4 \times 4) = 11.600 \text{ m}$$

1橋当り延長

$$\Sigma L = 11.600 \times 2 + 11.600 \times 6 = 92.800 \text{ m}$$

§ 3 横組工

平面図



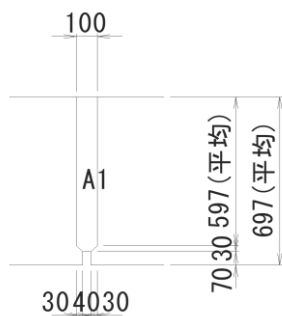
- ・ 標準部 $L = 3.2365 \times 2 + 3.193 \times 3 = 16.052 \text{ m}$
- ・ 中間変化部 $L = 0.030 \times 2 \times 4 = 0.240 \text{ m}$
- ・ 中間横桁部 $L = 0.587 \times 4 = 2.348 \text{ m}$
- ・ 支点変化部 $L = 0.030 \times 2 + 0.030 \times 2 = 0.120 \text{ m}$
- ・ 支点横桁部 $L = 0.570 \times 2 = 1.140 \text{ m}$
- ・ 伸縮切欠き $L = 0.416 \times 2 = 0.832 \text{ m}$

主桁平均高 (主桁製作工より)

- ・ 標準部 $H = 0.697 \text{ m}$
- ・ 中間横桁部 $H = 0.745 \text{ m}$
- ・ 支点横桁部 $H = 0.521 \text{ m}$

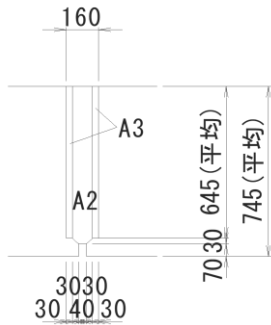
断面図

標準部



$$\begin{aligned}
 A1 &= 0.100 \times 0.597 \\
 &+ \frac{1}{2} \times (0.100 + 0.040) \times 0.030 \\
 &= 0.062 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

中間横桁部



$$A2 = 0.160 \times 0.645$$

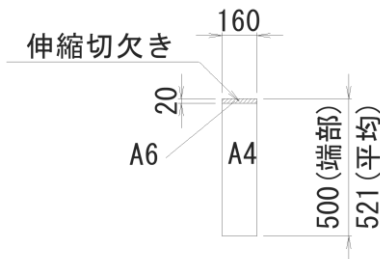
$$+ \frac{1}{2} \times (0.100 + 0.040) \times 0.030$$

$$= 0.105 \text{ m}^2$$

$$A3 = 0.030 \times 0.645 \times 2$$

$$= 0.039 \text{ m}^2$$

支点横桁部

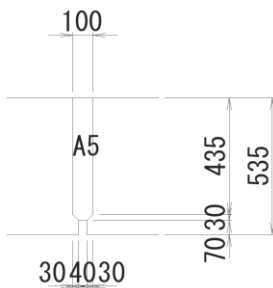


$$A4 = 0.160 \times 0.521$$

$$= 0.083 \text{ m}^2$$

<桁端部>

$$(A4) = 0.160 \times 0.500 = 0.080 \text{ m}^2$$



$$A5 = 0.100 \times 0.435$$

$$+ \frac{1}{2} \times (0.100 + 0.040) \times 0.030$$

$$= 0.046 \text{ m}^2$$

<伸縮切欠き部>

$$A6 = 0.160 \times 0.020 = 0.003 \text{ m}^2$$

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

$$\text{標準部 } V = 0.062 \times 16.052 \times 7 = 6.967 \text{ m}^3$$

$$\text{中間変化部 } = \frac{1}{2} \times (0.105 + 0.066) \times 0.240 \times 7 = 0.144 \text{ m}^3$$

$$\text{中間横桁部 } = 0.105 \times 2.348 \times 7 = 1.726 \text{ m}^3$$

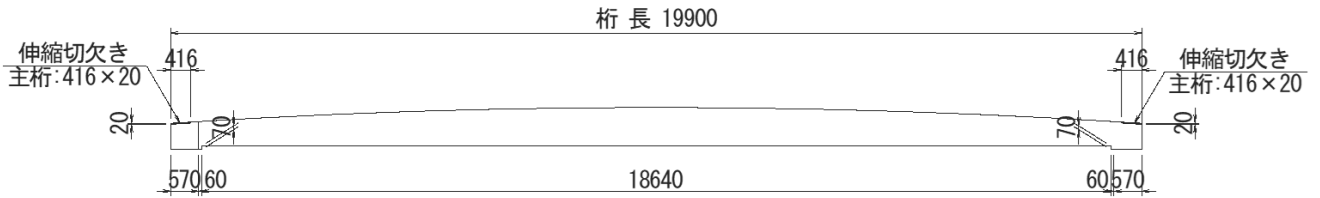
$$\text{支点変化部 } = \frac{1}{2} \times (0.083 + 0.046) \times 0.120 \times 7 = 0.054 \text{ m}^3$$

$$\text{支点横桁部 } = 0.083 \times 1.140 \times 7 = 0.662 \text{ m}^3$$

$$\text{伸縮切欠き部 } = -0.003 \times 0.832 \times 7 = -0.017 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 9.536 \text{ m}^3$$

2. 型枠



1) 間詰 (B= 40 mm)

$$L = (19.900 - 1.140 - 0.120) \times 7 = 130.480 \text{ m}$$

$$A = 130.480 \times 0.040 = 5.219 \text{ m}^2$$

2) 端枠

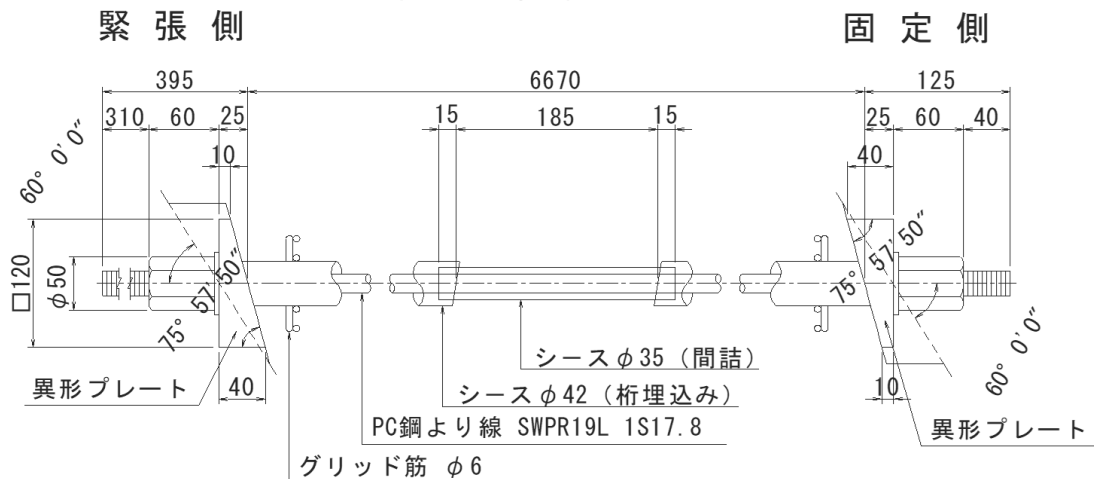
$$A = 0.080 \times 2 \times 7 / \sin 60^\circ 0' 0'' = 1.293 \text{ m}^2$$

3) 底枠

$$A = \{ 0.160 \times 0.570 \times 2 + 1/2 \times (0.040 + 0.160) \\ \times 0.060 \times 2 + 0.040 \times 0.070 \times 2 \\ + 0.040 \times (19.900 - 0.630 - 0.630) \} \times 7 = 6.619 \text{ m}^2$$

3. PC鋼材

横締定着部詳細図



1) PC鋼より線 (SWPR19L 1S17.8)

$$N = 2 \times 2 + 4 \times 4 = 20 \text{ 本}$$

$$L_p = (0.740 \times 7 + 0.640) / \sin 60^\circ 0' 0'' - 0.025 - 0.025 = 6.670 \text{ m}$$

$$\Sigma L_p = 6.670 \times 20 = 133.400 \text{ m}$$

$$\Sigma W = 133.400 \times 1.652 = 220.377 \text{ kg}$$

2) シース $\phi 35$

$$L = (0.015 \times 2 + 0.185) \times 20 \times 7 = 30.100 \text{ m}$$

3) グラウト

$$L = \Sigma L_p = 133.400 \text{ m}$$

4) 定着装置

異形プレート $\square 120$

$$N = 20 \times 2 = 40 \text{ 組}$$

5) ケーブル組立工

$$L = \Sigma L_p = 133.400 \text{ m}$$

6) 緊張工 (交互片引き)

$$N = 20 \text{ 本}$$

4. 養生工

$$A = 0.100 \times 16.052 \times 7 = 11.236 \text{ m}^2$$

$$= 1/2 \times (0.100 + 0.160) \times (0.240 + 0.120) \times 7 = 0.328 \text{ m}^2$$

$$= 0.160 \times (2.348 + 1.140) \times 7 = 3.907 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 15.471 \text{ m}^2$$

5. 足場工

$$L = 19.900 \times 2 = 39.800 \text{ m}$$

§4 橋面工

1. 地覆工

地覆延長

$$L = \quad \quad \quad = 19.900 \text{ m}$$

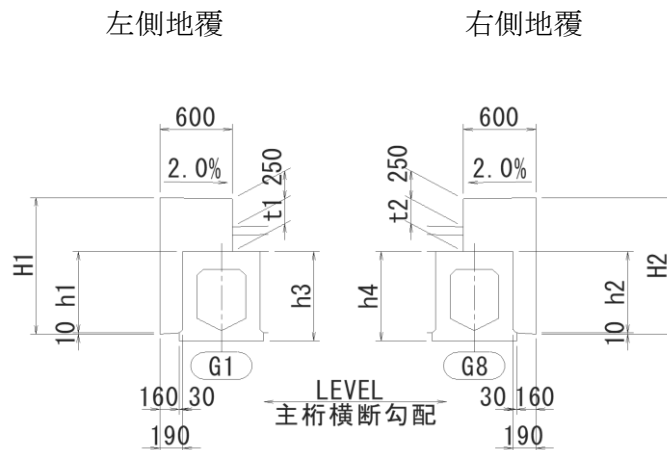
構造高表

(単位:mm)

	GE1	S1	C1	C2	C3	C4	C5	C6	C7	S2	GE2	平均
単距離	350	2400	2400	2400	2400	2400	2400	2400	2400	2400	350	-
t1	297	296	285	269	249	223	193	158	119	79	75	210
t2	75	79	119	158	193	223	249	269	285	296	297	210
H1	1022	1041	1145	1210	1236	1221	1167	1072	939	774	749	1105
H2	749	774	939	1072	1167	1221	1236	1210	1145	1041	1022	1105
h1	430	451	573	660	713	730	713	660	573	451	430	627
h2	430	451	573	660	713	730	713	660	573	451	430	627
h3	500	521	643	730	783	800	783	730	643	521	500	697
h4	500	521	643	730	783	800	783	730	643	521	500	697

注:t1, t2の平均値は線形計算書の舗装厚表より引用。

断面図



左側断面積

$$\begin{aligned}
 A1 = & \quad 1/2 \quad \times \left(0.210 \quad + \quad 0.250 \quad + \quad 1.105 \quad - \quad 0.627 \quad - \quad 0.010 \quad \right) \\
 & \quad \times \quad 0.600 \quad + \quad 0.627 \quad \times \quad 0.160 \quad + \quad 0.010 \quad \times \quad 0.160 \quad \times \quad 1/2 \\
 & \quad - \quad 0.030 \quad \times \quad 0.030 \quad \times \quad 1/2 \quad \quad \quad = \quad 0.379 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$(A1) = \left\{ \begin{aligned} & 1/2 \times (0.297 + 0.250 + 1.022 - 0.430 - 0.010) \\ & \times 0.600 + 0.430 \times 0.160 + 0.010 \times 0.160 \times 1/2 \\ & - 0.030 \times 0.030 \times 1/2 \end{aligned} \right\} / \sin 60^\circ 0' 0''$$

$$\text{(端枳)} = 0.471 \text{ m}^2$$

$$(A2) = \left\{ \begin{aligned} & 1/2 \times (0.075 + 0.250 + 0.749 - 0.430 - 0.010) \\ & \times 0.600 + 0.430 \times 0.160 + 0.010 \times 0.160 \times 1/2 \\ & - 0.030 \times 0.030 \times 1/2 \end{aligned} \right\} / \sin 60^\circ 0' 0''$$

$$\text{(端枳)} = 0.299 \text{ m}^2$$

右側断面積

$$A2 = \begin{aligned} & 1/2 \times (0.210 + 0.250 + 1.105 - 0.627 - 0.010) \\ & \times 0.600 + 0.627 \times 0.160 + 0.010 \times 0.160 \times 1/2 \\ & - 0.030 \times 0.030 \times 1/2 \end{aligned} = 0.379 \text{ m}^2$$

$$(A1) = \left\{ \begin{aligned} & 1/2 \times (0.075 + 0.250 + 0.749 - 0.430 - 0.010) \\ & \times 0.600 + 0.430 \times 0.160 + 0.010 \times 0.160 \times 1/2 \\ & - 0.030 \times 0.030 \times 1/2 \end{aligned} \right\} / \sin 60^\circ 0' 0''$$

$$\text{(端枳)} = 0.299 \text{ m}^2$$

$$(A2) = \left\{ \begin{aligned} & 1/2 \times (0.297 + 0.250 + 1.022 - 0.430 - 0.010) \\ & \times 0.600 + 0.430 \times 0.160 + 0.010 \times 0.160 \times 1/2 \\ & - 0.030 \times 0.030 \times 1/2 \end{aligned} \right\} / \sin 60^\circ 0' 0''$$

$$\text{(端枳)} = 0.471 \text{ m}^2$$

左側周長

$$L1 = 0.250 + 0.210 + 1.105 + 0.160 = 1.725 \text{ m}$$

右側周長

$$L2 = 0.250 + 0.210 + 1.105 + 0.160 = 1.725 \text{ m}$$

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

$$V = (0.379 + 0.379) \times 19.900 = 15.084 \text{ m}^3$$

2) 型枠

$$A1 = 0.471 + 0.299 + 0.299 + 0.471 = 1.540 \text{ m}^2$$

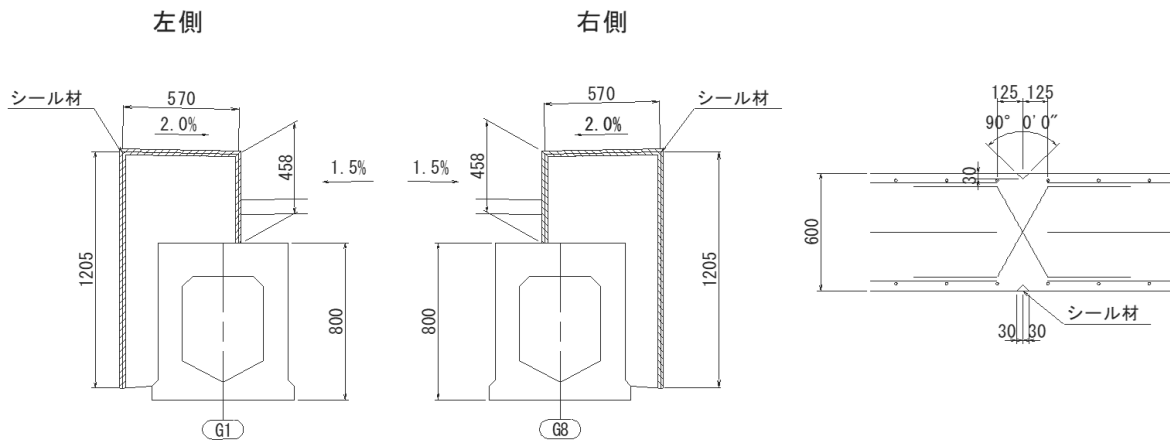
$$A2 = (1.725 + 1.725) \times 19.900 = 68.655 \text{ m}^2$$

$$\Sigma A = 70.195 \text{ m}^2$$

3) Vカット(シール材)

断面図

平面図



$$V = 0.060 \times 0.030 \times \frac{1}{2} \times (1.205 + 0.570 + 0.458) \times 1000 \times 2 = 4.019 \text{ l}$$

4) 鉄筋 ※詳細は、図面参照
(SD345)

左側	D13	354	kg
主桁サシ筋	D13	161	kg
合計		515	kg
右側	D13	354	kg
主桁サシ筋	D13	161	kg
合計		515	kg
左.右合計		1030	kg

支承数量計算書

1. ゴム支承：滑動防止付（CR + SS400）

$$A1(F) \quad 320 \text{ mm} \times 220 \text{ mm} \times 74 \text{ mm} \quad n = 8 \text{ 枚}$$

$$A2(M) \quad 320 \text{ mm} \times 220 \text{ mm} \times 80 \text{ mm} \quad n = 8 \text{ 枚}$$

2. アンカー装置（S35CN + CR + ポリエチレン/FRP + SR235）

$$A1(F) \quad F55D \times 1080 \text{ mm} \quad n = 4 \text{ 本}$$

$$W = 18.70 \text{ kg/m} \times 1.080 \text{ m} \times 4 \text{ 本} = 80.8 \text{ kg}$$

$$A2(M) \quad M42D \times 950 \text{ mm} \quad n = 4 \text{ 本}$$

$$W = 10.90 \text{ kg/m} \times 0.950 \text{ m} \times 4 \text{ 本} = 41.4 \text{ kg}$$

$$A1A2\text{共通} \quad \phi 50D \times 1030 \text{ mm} \quad n = 6 \text{ 本}$$

$$W = 15.40 \text{ kg/m} \times 1.030 \text{ m} \times 6 \text{ 本} = 95.2 \text{ kg}$$

3. 防蝕材（CRスポンジ）

$$A1(F) \quad 150 \text{ mm} \times 150 \times 20 \text{ mm} \quad n = 4 \text{ 個}$$

$$A2(M) \quad 150 \text{ mm} \times 200 \times 20 \text{ mm} \quad n = 4 \text{ 個}$$

$$A1A2\text{共通} \quad 150 \text{ mm} \times 250 \times 20 \text{ mm} \quad n = 6 \text{ 個}$$

4. 補強格子鉄筋（SD345）

$$A1(F) \quad D10 \times 50 \text{ mm} \times 50 \text{ mm}$$

$$W = 0.560 \times (0.400 \times 7 + 0.300 \times 9) \times 8 = 24.6 \text{ kg}$$

$$A2(M) \quad D10 \times 50 \text{ mm} \times 50 \text{ mm}$$

$$W = 0.560 \times (0.400 \times 7 + 0.300 \times 9) \times 8 = 24.6 \text{ kg}$$

5. 沓座モルタル（無収縮モルタル）

$$A1(F) \quad V = \{(0.454 \times 0.354 \times 0.034) + (0.488 \times 0.388 \times 0.030)\} \times 8 = 0.089 \text{ m}^3$$

$$A2(M) \quad V = \{(0.454 \times 0.354 \times 0.034) + (0.488 \times 0.388 \times 0.030)\} \times 8 = 0.089 \text{ m}^3$$

6. アンカー孔モルタル（無収縮モルタル）

$$A1(F) \quad V = (1/4 \times \pi \times 0.175^2 \times 0.740 - 1/4 \times \pi \times 0.055^2 \times 0.640) \times 4 = 0.065 \text{ m}^3$$

$$A2(M) \quad V = (1/4 \times \pi \times 0.150^2 \times 0.610 - 1/4 \times \pi \times 0.042^2 \times 0.510) \times 4 = 0.040 \text{ m}^3$$

$$A1A2\text{共通} \quad V = (1/4 \times \pi \times 0.150^2 \times 0.690 - 1/4 \times \pi \times 0.050^2 \times 0.590) \times 6 = 0.066 \text{ m}^3$$

伸縮装置数量計算書 尾鼻橋

1. 伸縮装置 (SS400 + 合成ゴム + SD345 + 弾性シーラ材)

A1 表面鋼製ゴムジョイント20用 (車道用) L = 5.774 m

A2 表面鋼製ゴムジョイント40用 (車道用) L = 5.774 m

2. シール材 (シリコン系)

A1 43 mm × 25 mm L = 1386 mm

$$V = 0.043 \times 0.025 \times 1.386 \times 1000 = 1.49 \ell$$

A2 43 mm × 25 mm L = 1386 mm

$$V = 0.043 \times 0.025 \times 1.386 \times 1000 = 1.49 \ell$$

3. バックアップ材 (ウレタンスポンジ)

A1 L = 1.386 m

A2 L = 1.386 m

3. 後打コンクリート (36-12-25)

$$\begin{aligned} A1 \quad V &= 2.887 \times 0.360 \times (0.317 + 0.248) / 2 \\ &+ 2.887 \times 0.360 \times (0.248 + 0.095) / 2 \\ &+ 5.774 \times 0.500 \times (0.100 + 0.100) / 2 \\ &= 0.761 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A2 \quad V &= 2.887 \times 0.360 \times (0.095 + 0.248) / 2 \\ &+ 2.887 \times 0.360 \times (0.248 + 0.317) / 2 \\ &+ 5.774 \times 0.500 \times (0.100 + 0.100) / 2 \\ &= 0.761 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

4. 通し筋 (SD345)

上部工側 A1 D16 × 5774 n = 5 本

A2 D16 × 5774 n = 5 本

5. アンカー筋 (SD345)

上部工側 A1 D16 × 930 n = 27 本

$$W = 1.560 \times 0.930 \times 27 = 39.2 \text{ kg}$$

A2 D16 × 930 n = 27 本

$$W = 1.560 \times 0.930 \times 27 = 39.2 \text{ kg}$$

6. 接合部用接着剤

A1 (20用) 接着剤 1 式

A2 (40用) 接着剤 1 式

見積単価一覧表

工事名	R 6 波土 善蔵川 海・大里 橋梁上部工事 (担い手確保型)			
名称	規格	単位	単価	備考
プレテンション桁 中桁	L=19.9m, H=500~800mm, 16.3t/本	本	1,569,000	現場車上渡し
プレテンション桁 外桁	L=19.9m, H=500~800mm, 16.4t/本	本	1,573,000	現場車上渡し
ゴム支承	320×220×74 (滑動防止装置含む) A1	枚	67,800	
ゴム支承	320×220×80 (10x4) (滑動防止装置含む) A2	枚	74,600	
防蝕アンカー装置	F55D, 防蝕仕様 (SGN12) A1水平力分担構造用	組	74,900	
防蝕アンカー装置	M42D, 防蝕仕様 (SGN12) A2水平力分担構造用	組	43,500	
防蝕アンカー装置	φ 50D, 防蝕仕様 (SGN12) A1, A2横変位拘束構造用	組	129,000	
防蝕材	150×150×20 A1水平力分担構造用	枚	1,300	
防蝕材	200×150×20 A2水平力分担構造用	枚	1,700	
防蝕材	250×150×20 A1, A2横変位拘束構造用	枚	2,200	

見積単価一覧表

工事名	R 6 波土 善蔵川 海・大里 橋梁上部工事（担い手確保型）			
名称	規格	単位	単価	備考
伸縮装置	車道用 20用 (A1)	m	67,000	
伸縮装置	車道用 40用 (A2)	m	88,000	
シール材		リットル	9,300	プライマー、バックアップ材含む
接合部用接着剤	20用	式	8,000	
接合部用接着剤	40用	式	12,000	
高欄兼用車両防護柵	C種、景観配慮型 H=850mm、標準支柱ピッチ=2000mm、定着部=先施工アンカー式	m	90,600	製品費、橋名板等含む
※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	通期の4週8休経費補正	式	64,516	
共通仮設費分	通期の4週8休経費補正	式	67,000	