

見積参考資料

工事名 R7馬土 鳴門池田線（曾江谷橋） 美・脇拌原 橋梁修繕工事

◇経費情報◇

工種区分	橋梁保全工事
単価地区	美馬 1
単価使用年月	令和 8年 1月
施工地域・工事場所	一般交通影響有り (1) - 1
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
週休2日確保工事に係る経費補正	週休2日(月単位)

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。

設計内訳書（本工事）

工事名	R 7 馬土 鳴門池田線（曾江谷橋） 美・脇拵原 橋梁修繕工事				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
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
橋梁保全工事		式	1				
工場製作工		式	1				
鋼床版製作工		式	1				
鋼床版製作工	工場製作、SM400A	t	2.4				单 1号
工場塗装工		式	1				内 1号
工場純工事費		式	1				
(工場製作原価)		式	1				
橋梁保全工事		式	1				
工場製品輸送工		式	1				
輸送工		式	1				
輸送 L=48.9km	鋼床版工場製作輸送費	t	2.4				单 2号
舗装工		式	1				
橋面防水工		式	1				

設計内訳書（本工事）

工事名	R 7 馬土 鳴門池田線（曾江谷橋） 美・脇拝原 橋梁修繕工事				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
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
素地調整	1種ケン	m2	241				单 3号
防食下地	有機ジンクリッジペイント	m2	236				单 4号
橋面防水	補修, 塗膜, ゴム溶剤系	m2	236				单 5号
舗装打換え工		式	1				
舗装版破碎	舗装版種別:アスファルト舗装版, 舗装版厚:4cm	m2	203				单 6号
殻運搬 L=2.3km	殻種別:舗装版破碎	m3	5				单 7号
殻処分	殻種別:アスファルト殻	m3	5				单 8号
薄層舗装	樹脂モルタル舗装 t=1~3cm	m2	236				单 9号
橋梁床版工		式	1				
床版補修工(鋼床版)		式	1				
鋼床版架設工 トラッククレーン		t	2.4				单 10号
現場塗装工(新橋) F-13塗装系		式	1				内 2号
現場塗装工(既設部) 新材料周辺部の塗装、素地調整含む		式	1				内 3号

設計内訳書（本工事）

工事名	R 7 馬土 鳴門池田線（曾江谷橋） 美・脇拝原 橋梁修繕工事				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
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
現場溶接鋼桁補強		m	482				単 11号
床版補修工(上面)		式	1				
不陸整正(エボキ樹脂補修)		m2	5				単 12号
橋梁支承工		式	1				
支承モルタル補修工		式	1				
沓座コンクリートはつり		m3	0.1				単 13号
極小規模無収縮モルタル工		m3	0.1				単 14号
無収縮モルタル（材料費）		m3	0.1				単 15号
型枠	一般型枠、小型構造物	m2	1				単 16号
殻運搬 L=2.3km	コンクリート(無筋)	m3	0.1				単 17号
殻処理	コンクリート(無筋)	m3	0.1				単 18号
橋梁付属物工		式	1				
橋梁用高欄工		式	1				

設計内訳書（本工事）

工事名	R 7 馬土 鳴門池田線（曾江谷橋） 美・脇拝原 橋梁修繕工事				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
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
高欄設置工 Aタイプ	H=1,200mm	m	121				単 19号
高欄材料費 橋梁部 タイプA	アルミ合金製高欄(SP種)	m	121				単 20号 【暫定単価】
鋼桁孔明工	φ 24 SS400 t≤30 下向き	本	72				単 21号
構造物撤去工		式	1				
橋梁用高欄撤去工		式	1				
高欄撤去工	鋼製高欄	m	120				単 22号
ボルト孔処理工（材料費）	M16*35, (2W, IN)	式	1				内 4号
床版撤去工		式	1				
補修工事かくス切断切削仕上工	6≤t≤10 桁外面	m	129				単 23号
かくシング工	すみ肉溶接サイズ6mm以下, 上向き	m	24				単 24号
床版部材撤去工	100 < G ≤ 200	t	1.8				単 25号
現場発生品運搬 L=450m	鋼床版、高欄ほか	t	6.8				単 26号
仮設工		式	1				

設計内訳書（本工事）

工事名	R 7 馬土 鳴門池田線（曾江谷橋） 美・脇拵原 橋梁修繕工事				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
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
足場工		式	1				
足場	供用月数6.9月	式	1				内 5号
交通管理工		式	1				
交通誘導警備員	A	人日	40				单 27号
交通誘導警備員	B	人日	40				单 28号
直接工事費		式	1				
共通仮設		式	1				
共通仮設費		式	1				
技術管理費		式	1				
近接調査計測工		m2	23				单 29号
共通仮設費（率計上）		式	1				
純工事費		式	1				
現場管理費		式	1				

設計内訳書（本工事）

工事名	R 7 馬土 鳴門池田線（曾江谷橋） 美・脇拵原 橋梁修繕工事				事業区分 工事区分	道路維持・修繕 橋梁保全工事	
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
(現場原価)		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				

一式当たり内訳書

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 1号	工場塗装工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
塗装前処理(二次素地調整)	原板プラスチッククリッピングプライマー, 製品プラスチック	m2	85				单 33号
工場塗装	下塗り, 無機ジンクリッヂペイント, 上記以外 , 1回	m2	65				单 34号
合計							

一式当たり内訳書

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 2号	現場塗装工(新橋) F-13塗装系						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
継手部素地調整 (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	動力工具処理, 無し, 無し	m2	73				单 39号
継手部下塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	変性エボキシ樹脂塗料(2層), 無し, 無し	m2	73				单 40号
中塗り・上塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	新橋現場塗装, 中塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, ふつ素樹脂塗料用, 赤系	m2	73				单 41号
中塗り・上塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	新橋現場塗装, 上塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, ふつ素樹脂塗料, 赤系	m2	73				单 42号
合計							

一式当たり内訳書

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 3号	現場塗装工(既設部) 新材周辺部の塗装、素地調整含む						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
塗替塗装	素地調整、横断歩道橋・側道橋、無し、無し、2種ケン(動力工具と手工具の併用)	m2	28				単 43号
塗替塗装	下塗り、横断歩道橋・側道橋、無し、無し、有機ジンクリッヂ [®] イント(1層)スプレー	m2	28				単 36号
塗替塗装	下塗り、横断歩道橋・側道橋、無し、無し、弱溶剤形変性エボキシ(2層)スプレー	m2	28				単 44号
塗替塗装	中塗り、横断歩道橋・側道橋、無し、無し、弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用 スプレー、赤系	m2	28				単 45号
塗替塗装	上塗り、横断歩道橋・側道橋、無し、無し、弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 スプレー、赤系	m2	28				単 46号
合計							

一式当たり内訳書

単価使用年月	2026. 01
歩掛適用年月	2026. 01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 4号	ボルト孔処理工 (材料費)	M16*35, (2W, 1N)						
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(本)			本	86				単 50号 六角ボルトM16*35めつき
材料費(個)			個	172				単 51号 丸座金(ワッシャー)M16めつき
材料費(個)			個	86				単 52号 六角ナットM16めつき
合計								

一式当たり内訳書

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 5号	足場	供用月数6.9月					
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
吊足場タイプ A1(桁高h<1.5) 総月数6.9月		m2	200				单 53号
吊足場タイプ A2(桁高h<1.5) 総月数6.9月		m2	35				单 54号
片側朝顔 タイプ B 総月数6.9月		m2	200				单 55号
中段足場 タイプ C 総月数6.9月		m2	12				单 56号
片側朝顔防護足場 タイプ E(シートのみ) 総月数6.9月		m2	136				单 57号
合計							

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 1号	鋼床版製作工	工場製作、SM400A	単位	t	単価	3.75	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁製作工			人工	24				
材料費(kg)			kg	2,433			単 30号 鋼材SM400A切材(ひも付き) $t \leq 38, 12 \leq t \leq 25$	
材料費(kg)			kg	849			単 31号 切材(ひも付き)板厚 $\pm 6 \leq t < 8$	
材料費(kg)			kg	1,584			単 32号 切材(ひも付き)板厚 $\pm 8 \leq t < 12$	
諸雑費			式	1				
合計								
単価							円/t	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 2号	輸送 L=48.9km	鋼床版工場製作輸送費	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	
現場発生品及び支給品運搬	クレーン装置付2t積、吊能力2.9t, 無し, 49.0km以下	t	1					
現場発生品及び支給品積込・荷卸	クレーン装置付2t積、吊能力2.9t	t	1					
合計								
単価							円／t	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 3号	素地調整	1種ケン	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	
塗替塗装	素地調整, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, 1種ケン(プラス処理), 有り	m2	1				単 35号	
合計								
単価							円／m2	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 4号	防食下地	有機ジンクリッヂペイント	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	
塗替塗装		下塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, 有機ジンクリッヂペイント(1層)スプレー	m2	1			単 36号	
合計								
単価							円／m2	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 5号	橋面防水	補修, 塗膜, ゴム溶剤系	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	
橋面防水			m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 6号	舗装版破碎	舗装版種別:アスファルト舗装版, 舗装版厚:4cm	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	
舗装版破碎		アスファルト舗装版, 有り, 4cm以下, 有り, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 7号	殻運搬 L=2.3km	殻種別:舗装版破碎	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	
殻運搬		舗装版破碎, 機械積込(小規模土工), 無し, 2.5km以下, 全ての費用	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 8号	殻処分	殻種別:アスファルト殻	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	
処分費(m3)			m3	1			単 37号	
合計								
単価							円／m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	薄層舗装	樹脂モルタル舗装 t=1~3cm	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	
樹脂モルタル舗装			m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	鋼床版架設工 トラッククレーン	条件	単位	t	単価	金額	摘要
橋りょう世話役			人	1			
橋りょう特殊工			人	6			
トラック[クレーン装置付] ベーストラック4~4.5t積 吊能力2.9t	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, ない, 8時間		時間	8			単 38号
諸雑費			式	1			
合計							
単価							円/t

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 11号	現場溶接鋼桁補強		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	
現場溶接鋼桁補強			m	1				
合計								
単価							円／m	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 12号	不陸整正(ヰキ樹脂補修)	条件	単位	m2	単価	2	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			
橋りょう塗装工			人	4			
材料費(kg)			kg	13			単 47号 ヰキ樹脂系下地調整 材
諸雑費			式	1			
合計							
単価							円／m2

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 13号	沓座コンクリートはつり	単位	m3	単価	金額	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	
沓座コンクリートはつり (支承直下部以外)			m3	1		
合計						
単価						円／m3

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 14号	極小規模無収縮モルタル工	条件	単位	m3	単価	金額	摘要
土木一般世話役			人	0.5			
特殊作業員			人	1.5			
普通作業員			人	1			
諸雑費			式	1			
合計							
単価						円／m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 15号	無収縮モルタル (材料費)		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	
無収縮剤 セメント系フローミックス 標準混和量1875kg			kg	1,875				
合計								
単価							円／m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 16号	型枠	一般型枠, 小型構造物	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, 小型構造物	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 17号	殻運搬 L=2.3km	コンクリート(無筋)	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	
殻運搬		コンクリート(無筋)構造物とりこわし、機械積込、無し、3.3km以下、全ての費用	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 18号	殻処理	コンクリート(無筋)	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	
処分費(m3)			m3	1			単 48号	
合計								
単価							円／m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 19号	高欄設置工 Aタイプ	H=1, 200mm	単位	m	単価数量	30	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				
橋りょう特殊工			人	4				
諸雑費			式	1				
合計								
単価							円／m	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
1	単価

単 20号	高欄材料費 橋梁部 タイプA	アルミ合金製高欄(SP種)	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	
材料費(m)			m	1			単 49号 【暫定単価】アルミ合金 製高欄(SP種)橋梁部A	
合計								
単価							円／m	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 21号	鋼桁孔明工	φ 24 SS400 t≤30 下向き	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	
現場孔明(鋼構造物)		10本以上/箇所、全ての費用	本	1				
合計								
単価							円／本	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22号	高欄撤去工	鋼製高欄	単位	m	単価	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
高欄撤去			m	1			
合計							
単価							円／m

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 23号	補修工事ガス切断切削仕上工	6≤t≤10 枝外面	単位	m	単価	25	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			
橋りょう特殊工			人	2.7			
諸雑費			式	1			
合計							
単価							円／m

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 24号	ガラシング工	すみ肉溶接サイズ6mm以下, 上向き	単位	m	単価	12	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			
橋りょう特殊工			人	4			
諸雑費			式	1			
合計							
単価							円／m

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 25号	床版部材撤去工	100 < G ≤ 200	単位	t	単価	4	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			
橋りょう特殊工			人	3			
普通作業員			人	1			
ラフテーンクレーン[油圧伸縮ジグ型] 10t吊			日	1			
諸雑費			式	1			
合計							
単価							円／t

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 26号	現場発生品運搬 L=450m	鋼床版、高欄ほか	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	
現場発生品及び支給品運搬		クレーン装置付2t積、吊能力2.9t, 無し, 2.0km以下	t	1				
現場発生品及び支給品積込・荷卸		クレーン装置付2t積、吊能力2.9t	t	1				
合計								
単価							円／t	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 27号	交通誘導警備員	A	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A			人日	1			単 58号	
合計								
単価							円／人日	

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 28号	交通誘導警備員	B	単位	人日	単価	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 59号
合計							
単価							円／人日

1次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 29号	近接調査計測工	条件	単位	m2	単価	単価	摘要
	名称・規格		単位	数量	単価	金額	
技師(A)			人	1			
技師(B)			人	1			
橋りょう特殊工			人	2			
諸雑費			式	1			
合計							
単価						円／m2	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 30号	材料費(kg)		単位	kg	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 切板(ひも付き)SM400A $t \leq 38$, $12 \leq t \leq 25$			kg	1				
合計								
単価							円/kg	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 31号	材料費(kg)		単位	kg	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 切材(ひも付き)板厚 $\pm 6 \leq t < 8$			kg	1				
合計								
単価							円/kg	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 32号	材料費(kg)	条件	単位	kg	単価	金額	摘要
	名称・規格		単位	数量			
材料費 切材(ひも付き)板厚 $\pm 8 \leq t < 12$			kg	1			
合計							
単価							円/kg

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 33号	塗装前処理(二次素地調整)	原板プラスチッククリッピングライマー, 製品プラスチック	単位	m2	単価数量	100	単価	
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ジンクリッピングライマー 原板プラスチック			m2	100				
橋りょう塗装工			人	6.3				
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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 34号	工場塗装	下塗り, 無機ジンクリッヂ [®] イント, 上記以外 , 1回	単位	m ²	単価数量	100	単価
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	ジンクリッヂ [®] イント 無機厚膜		kg	60			
	ジンクリッヂ [®] ライマー用シンナー 無機		L	7.059			
	橋りょう塗装工		人	1.4			
	諸雑費(率+まるめ)		式	1			
	合計						
	単価						円／m ²

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 35号	塗替塗装	素地調整, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, 1種ケン(プラス処理), 有り	単位	m2	単価	100	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋梁塗装工 塗替塗装 昼間 素地調整 1種ケン 無			m2	100			
橋梁塗装工 塗替塗装 昼間 素地調整研削材及びケンかす 無			m2	100			
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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 36号	塗替塗装	下塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, 有機ジンクリッヂ [®] イット(1層)スプレー	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	
橋梁塗装工 塗替塗装 下塗 昼 無 有機ジンクリッヂ [®] イット(1層) スプレー			m2	100				
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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 37号	処分費(m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
処分費 アスファルト殻			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 38号	トラック[クレーン装置付] ベーストラック4~4.5t積 吊能力2.9t	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 8時間	単位	時間	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	0.14					
軽油		L	5.3					
トラック[クレーン装置付] ベーストラック4~4.5t積 吊能力2.9t	運転日当り運転時間:8 h	時間	1					
諸雑費(まるめ)		式	1					
合計								
単価							円／時間	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単価	
100	単価
数量	金額
条件	摘要
名称・規格	
橋梁塗装工 新橋素地調整 昼間 動力工具処理 ISO St3 制約無	
諸雑費(まるめ)	
合計	
単価	円／m ²

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単価	
100	単価
数量	金額
条件	摘要
名称・規格	
橋梁塗装工 新橋塗装 下塗り 昼間 変性弔キ樹脂(2層) 無	
諸雑費(まるめ)	
合計	
単価	円／m ²

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 41号	中塗り・上塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	新橋現場塗装, 中塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, ふつ素樹脂塗料用, 赤系	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	
	橋梁塗装工 新橋塗装 中塗り 昼間 ふつ素樹脂用 赤系 制約無		m2	100				
	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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 42号	中塗り・上塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	新橋現場塗装, 上塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, ふつ素樹脂塗料, 赤系	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	
	橋梁塗装工 新橋塗装 上塗り 昼間 ふつ素樹脂 赤系 制約無		m2	100				
	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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 43号	塗替塗装	素地調整, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, 2種ケツ(動力工具と手工具の併用)	単位	m2	単価	金額	摘要
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋梁塗装工 塗替塗装 昼間 素地調整 2種ケツ 無			m2	100			
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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 44号	塗替塗装	下塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, 弱溶剤形変性弐°キ(2層)スフ°レー	単位	m2	単価	金額	摘要
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋梁塗装工 塗替塗装 下塗 昼 無 弱溶剤形変性弐°キ(2層)スフ°レー			m2	100			
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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 45号	塗替塗装	中塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, 弱溶剤形ふつ素樹脂塗料用スプレー, 赤系	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	
橋梁塗装工 塗替塗装 中塗 昼 無 弱溶剤形ふつ素用スプレー赤系			m2	100				
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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 46号	塗替塗装	上塗り, 横断歩道橋・側道橋, 無し, 無し, 弱溶剤形ふつ素樹脂塗料スプレー, 赤系	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	
橋梁塗装工 塗替塗装 上塗 昼 無 弱溶剤形ふつ素スプレー赤系			m2	100				
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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 47号	材料費(kg)		単位	kg	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 エボキ樹脂系下地調整材			kg	1				
合計								
単価							円/kg	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 48号	処分費(m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
処分費 コンクリート殻(無筋)			m3	100				
合計								
単価							円/m3	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 49号	材料費(単)		単位	単	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 アルミ合金製高欄(SP種)橋梁部 製品勾配レール用			単	1				
合計			単					
単価							円/単	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 50号	材料費(本)		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	
材料費 六角ボルトM16*35			本	1				
合計			本					
単価							円/本	

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 51号	材料費(個)		単位	個	単価	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
材料費 丸座金 (ワッシャー) M16 (溶融亜鉛めつき)			個	1			
合計							
単価							円／個

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 52号	材料費(個)		単位	個	単価	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
材料費 六角ナットM16 (溶融亜鉛めつき)			個	1			
合計							
単価							円／個

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
1	単価
	円／m ²

单 53号 吊足場タイフ A1(桁高h<1.5)
総月数6.9月

名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋りょう特殊工		人	0.143			0.13*1.1
足場損料		月	6.9			
合計						
単価						円／m ²

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
1	単価
	円／m ²

单 54号 吊足場タイフ A2(桁高h<1.5)
総月数6.9月

名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋りょう特殊工		人	0.218			0.153*1.1*1.3
足場損料		月	6.9			
合計						
単価						円／m ²

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
1	単価
	円／m ²

单 55号 片側朝顔 タイプB
総月数6.9月

名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋りょう特殊工		人	0.012			
足場損料		月	6.9			
合計						
単価						円／m ²

2次単価表

単価使用年月	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
1	単価
	円／m ²

单 56号 中段足場 タイプC
総月数6.9月

名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋りょう特殊工		人	0.032			
足場損料		月	6.9			
合計						
単価						円／m ²

2次単価表

単価使用年月	2026.01						
歩掛適用年月	2026.01						
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0						
単 57号	片側朝顔防護足場 タイプE(シートのみ) 総月数6.9月	単位	m ²	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	0.171				
足場損料		月	6.9				
合計							
単価						円／m ²	

2次単価表

単価使用年月	2026.01						
歩掛適用年月	2026.01						
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0						
単 58号	交通誘導警備員A	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A		人	1				
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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 59号	交通誘導警備員B	条件	単位	人日	単価	金額	摘要
	名称・規格		単位	数量	単価	金額	
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

機労材集計リスト（機械）

工事名	R 7 馬土 鳴門池田線（曾江谷橋） 美・脇拝原 橋梁修繕工事					
単価コード	名称	規格	単位	数量	金額	摘要
L001090003	空気圧縮機[可搬式・エンジン駆動]	スクリュ型 吐出量3.5～3.7m ³ /min	日	6.852	9,796	
L001130011	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	10t吊	日	0.45	20,880	
M000301001	ダンプ トラック[オノロード・ディーゼル]	2t積級	供用日	0.537	3,061	
M000301005	ダンプ トラック[オノロード・ディーゼル]	10t積級	供用日	0.002	45	
M000302010	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック2t積 吊能力2.9t	供用日	2.727	20,969	
M000302013	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック4～4.5t積 吊能力2.9t	供用日	0.988	10,075	
M000302013	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック4～4.5t積 吊能力2.9t	時間	96	209,280	
M000603016	さく岩機(コンクリートブレーカ)	20kg級	供用日	13.626	2,178	
M001510001	発動発電機[ガソリンエンジン駆動]	1kVA	供用日	1.157	218	
	合計額				276,502	

見積単価一覧表

歩掛見積単価一覧表

歩掛名称	橋梁付属物工－橋梁用高欄工－高欄設置工 (Aタイプ)	30m当たり
名称	規格	単位
橋りょう世話役		人
橋りょう特殊工		人
諸雑費(率+まるめ)	労務費合計の20%	式
		1.00
		内容を記載 (機械経費等を含む)
歩掛名称	橋梁床版工－床版補修工(鋼床版)－鋼床版製作工 (工場製作原価)	3.75 t当たり
名称	規格	単位
鋼橋製作工		人
工場間接労務費	労務費合計の37.6%	式
		24.00
		1.00
		内容を記載 (機械経費等を含む)
歩掛名称	橋梁床版工－床版補修工(鋼床版)－鋼床版架設工 (クレーン装置付トラック架設)	0.2 t当たり
名称	規格	単位
橋りょう世話役		人
橋りょう特殊工		人
クレーン装置付トラック賃料	4t積2.9t吊	日
諸雑費(率+まるめ)	労務費合計の45.0%	式
		1.00
		1.00
		内容を記載 (材料、機械経費等を含む)
歩掛名称	橋梁床版工－床版補修工(上面)－不陸整正工 (エボキシ樹脂補修)	2m2当たり
名称	規格	単位
橋りょう世話役		人
橋梁塗装工		人
諸雑費(率+まるめ)	労務費合計の15%	式
		1.00
		4.00
		1.00
		内容を記載 (機械経費等を含む)
歩掛名称	舗装工－橋面防水工－橋面防水	1m2当たり
名称	規格	単位
橋面防水	ゴム溶剤型塗膜系	m2
		3,600
		施工規模200m2未満
歩掛名称	舗装工－橋面防水工－表層	1m2当たり
名称	規格	単位
表層	樹脂モルタル舗装工, 厚10mm～30mm	m2
		18,000
		施工規模50m2以上

数 量 計 算 書

工事名 R 7 馬土 喚門池田線(曾江谷橋) 美・脇拵原 橋梁修繕工事

数 量 総 括 表					
工事区分	工種	種別	細別	規格	
(レペル1)	(レペル2)	(レペル3)	(レペル4)	(レペル5)	
橋梁保全工事					式 1
舗装工					式 1
橋面防水工					式 1
素地調整	1種ケレン			m2 241	241.3
防食下地	有機ジンクリッジヘイント, スプレー, 600g/m ²			m2 236	236.1
橋面防水	防水工種類: 塗膜防水			m2 236	236.1
舗装打換え工				式 1	
舗装版破碎	舗装版種別: アスファルト舗装版, 舗装版厚4cm以下			m2 203	203.1
殻運搬	殻種別: 舗装版破碎 L=2.3km			m3 5	4.5
殻処分	殻種別: アスファルト殻			m3 5	4.5
表層	樹脂モルタル舗装工 t=10~30mm			m2 236	236.1
橋梁床版工				式 1	
床版補修工(鋼床版)				式 1	
鋼床版製作工	工場製作			t 2.4	2.43
鋼床版工場製作輸送費	L=48.9km			t 2.4	2.43
鋼床版架設工	クレーン装置付きトラック4t積2.9t吊り			t 2.4	2.43
工場塗装工	C-5塗装系			式 1	
現場塗装工(新橋)	F-13塗装系			式 1	
現場塗装工(既設部)	新材周辺部の塗装, 素地調整含む Rc-I 塗装系			式 1	
現場溶接鋼桁補強	すみ肉溶接6mm換算長			m 482	481.5
床版補修工(上面)				式 1	
不陸整正 (エポキシ樹脂補修)				m2 5	5.2
橋梁支承工				式 1	
支承モルタル補修工				式 1	
沓座コンクリートはつり				m3 0.1	0.09
極小規模無収縮モルタル工				m3 0.1	0.14
無収縮モルタル(材料費)				m3 0.1	0.83
型枠	一般型枠, 小型構造物			m2 1	0.6

数量総括表					
工事区分	工種	種別	細別	規格	
(レペル1)	(レペル2)	(レペル3)	(レペル4)	(レペル5)	
	殻運搬		コンクリート(無筋)		m3 0.1 0.09
	殻処理		コンクリート(無筋)		m3 0.1 0.09
	橋梁付属物工			式	1
	橋梁用高欄工			式	1
	高欄設置工(Aタイプ)	H=1,200mm		m 121	120.9
	高欄材料費(Aタイプ)	アルミ合金製高欄(SP種)		m 121	120.9
	鋼版孔明工	φ24 SS400 t≤30mm 下向き		本 72	72.0
	構造物撤去工			式 1	
	橋梁用高欄撤去工			式 1	
	高欄撤去工	鋼製高欄		m 120	120.1
	ボルト孔処理工(材料)	M16×35 (2W, 1N)		式 1	
	床版撤去工			式 1	
	補修工事 ^{カス} 切断切削仕上工	6≤t≤10 枝外面		m 129	128.7
	ガウジング工	すみ肉溶接 ^{カス} 6mm以下,上向き		m 24	23.8
	床版部材撤去工	100<G≤200		t 1.8	1.80
	現場発生品運搬	鋼板, 高欄他 L=450m		t 6.8	6.82
	仮設工			式 1	
	足場工			式 1	
	足場			式 1	
	交通管理工			式 1	
	交通誘導警備員	A		人日 40	
	交通誘導警備員	B		人日 40	
共通仮設費				式 1	
共通仮設費				式 1	
技術管理費				式 1	
近接調査計測工				m2 23	23.4

1式当たり内訳書

1式当たり内訳書

1式当たり内訳書

1式当たり内訳書

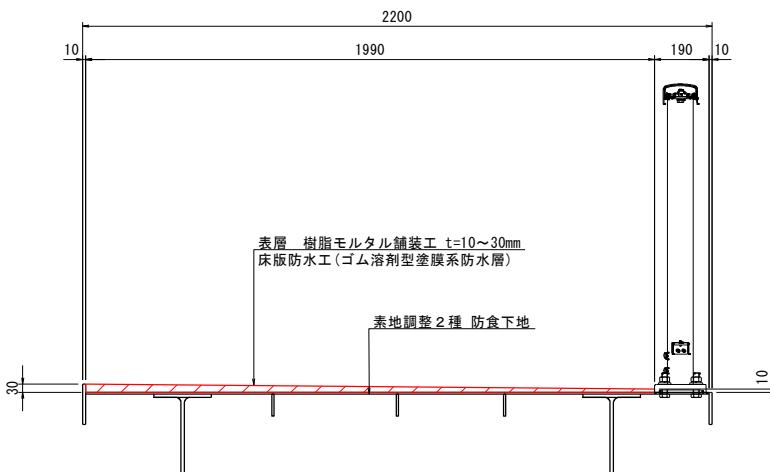
1式当たり内訳書

1式当たり内訳書

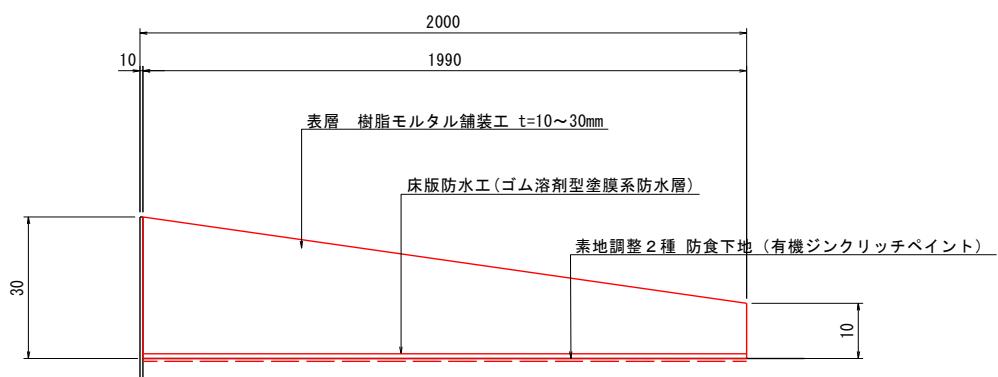
橋面補修工

数 量 計 算 書

断面図 S=1:15



舗装構成図 S=NS

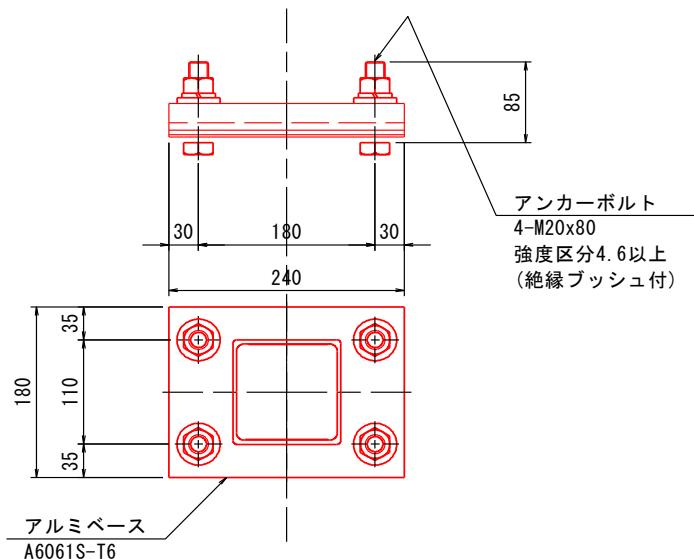
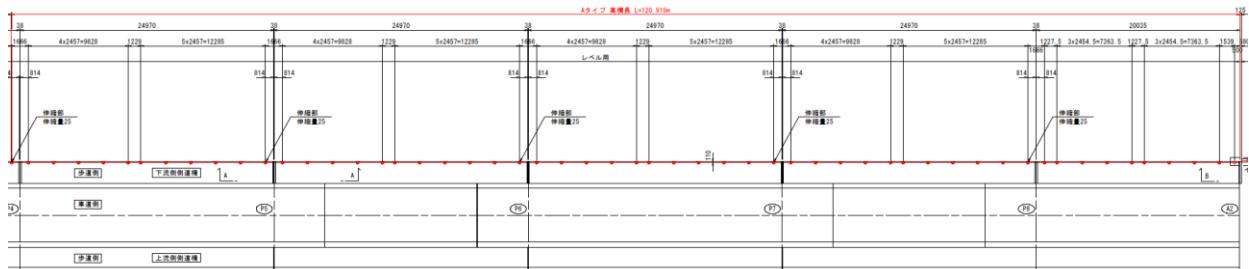


名 称	規 格	算 式			単位	数 量
橋面補修工						
素地調整	1種	以下集計表より 236.1+5.294			m ²	241.3
防食下地	有機ジンクリッヂペイント, ブラック, 600g/m ²	以下集計表より			m ²	236.1
塗膜系防水	ゴム溶剤型塗膜系防水	以下集計表より			m ²	236.1
表層	樹脂モルタル舗装工 $t=10\sim30mm$	以下集計表より			m ²	236.1
	径 間 名	径間長	幅員	面積		
	P 4 - P 5 径間	24.706	1.99	49.2		
	P 5 - P 6 径間	24.706	1.99	49.2		
	P 6 - P 7 径間	24.706	1.99	49.2		
	P 7 - P 8 径間	24.706	1.99	49.2		
	P 8 - A 2 径間	19.771	1.99	39.3		
				236.1		
素地調整 1種	(地覆部 Dk PL 取替え無し区間)					
	床版上面8径間	0.200×6.476			m ²	1.295
	床版上面9径間	0.200×19.771			m ²	3.954
					m ²	5.249

高欄補修工

數量計算書

Aタイプ 高欄長 L=120.919m



床版補修工

鋼床版製作工

鋼床版質量

鋼材集計

全箇所当り数量

単位 (kg)

SM400A	質量				合計
	t=6mm	t=9mm	t=10mm		
5径間	227	157	232		616
6径間	227	157	232		616
7径間	227	157	232		616
8径間	168	145	171		484
9径間	-	101	-		101
合計	849	717	867		2433

5~7径間(1径間当り質量)

幅, 厚, 規格	長	単重	員数	ネット率					
PL 0.195 ×	0.006 ×	6.738 ×	7850 ×	2	=	124	kg	Dk PL	
PL 0.120 ×	0.010 ×	6.738 ×	7850 ×	2	=	127	kg	PL	
PL 0.195 ×	0.006 ×	5.500 ×	7850 ×	1	=	51	kg	Dk PL	
PL 0.120 ×	0.010 ×	5.500 ×	7850 ×	1	=	52	kg	PL	
PL 0.195 ×	0.006 ×	5.670 ×	7850 ×	1	=	52	kg	Dk PL	
PL 0.120 ×	0.010 ×	5.670 ×	7850 ×	1	=	53	kg	PL	
PL 0.090 ×	0.009 ×	0.346 ×	7850 ×	2	=	4	kg	V-Stiff PL	
PL 0.090 ×	0.009 ×	0.915 ×	7850 ×	2	=	12	kg	V-Stiff PL	
PL 0.090 ×	0.009 ×	0.865 ×	7850 ×	9	=	50	kg	V-Stiff PL	
PL 0.250 ×	0.009 ×	0.335 ×	7850 ×	11	× 0.690	=	45	kg	Brk PL
PL 0.025 ×	0.009 ×	26.221 ×	7850			=	46	kg	FB
					小計	=	616	kg	

5~7径間 板厚別質量 (1径間当り質量)

SM400A	t=6mm	=	227	kg
SM400A	t=9mm	=	157	kg
SM400A	t=10mm	=	232	kg
SM400A	小計	=	616	kg

FB設置延長算出

FBIは、V形溶接部裏当て材として使用する。延長は溶接延長とした。

$$L = 6.738 + 5.500 + 5.670 + 6.738 + (0.195 + 0.120) \times 5 = 26.221 \text{ m}$$

8径間(1径間当たり質量)

幅, 厚, 規格		長	単重	員数	ネット率			
PL 0.195×	0.006×	6.738×	7850×	1	=	62	kg	Dk PL
PL 0.120×	0.010×	6.738×	7850×	1	=	63	kg	PL
PL 0.195×	0.006×	5.500×	7850×	1	=	51	kg	Dk PL
PL 0.120×	0.010×	5.500×	7850×	1	=	52	kg	PL
PL 0.195×	0.006×	5.962×	7850×	1	=	55	kg	Dk PL
PL 0.120×	0.010×	5.962×	7850×	1	=	56	kg	PL
PL 0.090×	0.009×	0.346×	7850×	2	=	4	kg	V-Stiff PL
PL 0.090×	0.009×	0.915×	7850×	2	=	12	kg	V-Stiff PL
PL 0.090×	0.009×	0.865×	7850×	9	=	50	kg	V-Stiff PL
PL 0.250×	0.009×	0.335×	7850×	11	× 0.690	=	45	kg Brk PL
PL 0.025×	0.009×	19.460×	7850		=	34	kg	FB
					小計	=	484	kg

8径間 板厚別質量 (1径間当たり質量)

SM400A	t=6mm	=	168	kg
SM400A	t=9mm	=	145	kg
SM400A	t=10mm	=	171	kg
SM400A	小計	=	484	kg

FB設置延長算出

FBは、V形溶接部裏当て材として使用する。延長は溶接延長とした。

$$L = 6.738 + 5.500 + 5.962 + (0.195 + 0.120) \times 4 = 19.460 \text{ m}$$

9径間(1径間当たり質量)

幅, 厚, 規格		長	単重	員数	ネット率			
PL 0.090×	0.009×	0.346×	7850×	1	=	2	kg	V-Stiff PL
PL 0.090×	0.009×	0.261×	7850×	1	=	2	kg	V-Stiff PL
PL 0.090×	0.009×	0.915×	7850×	1	=	6	kg	V-Stiff PL
PL 0.090×	0.009×	1.000×	7850×	1	=	6	kg	V-Stiff PL
PL 0.090×	0.009×	0.865×	7850×	8	=	44	kg	V-Stiff PL
PL 0.250×	0.009×	0.335×	7850×	10	× 0.690	=	41	kg Brk PL
					小計	=	101	kg

9径間 板厚別質量 (1径間当たり質量)

SM400A	t=9mm	=	101	kg
SM400A	小計	=	101	kg

総質量 SM400A

$$616 \times 3 + 484 + 101 = 2433 \text{ kg}$$

板厚別質量

SM400A t=6mm	=	849	kg
SM400A t=9mm	=	717	kg
SM400A t=10mm	=	867	kg
SM400A 合計	=	2433	kg

工場溶接	すみ肉溶接S=5mm(実長)		
5径間	6.738 × 2 + 5.500 + 5.670	=	24.646 m
6径間	6.738 × 2 + 5.500 + 5.670	=	24.646 m
7径間	6.738 × 2 + 5.500 + 5.670	=	24.646 m
8径間	6.738 + 5.500 + 5.962	=	18.200 m
		合計	= 92.138 m

	すみ肉溶接6mm換算長		
6mm換算長	92.138 × 0.694	=	63.944 m
		合計	= 63.944 m

工場溶接	レ形グループ溶接t=6mm(実長)		
5径間	6.738 × 2 + 5.500 + 5.670	=	24.646 m
6径間	6.738 × 2 + 5.500 + 5.670	=	24.646 m
7径間	6.738 × 2 + 5.500 + 5.670	=	24.646 m
8径間	6.738 + 5.500 + 5.962	=	18.200 m
		合計	= 92.138 m

	すみ肉溶接6mm換算長		
6mm換算長	92.138 × 3.79	=	349.203 m
		合計	= 349.203 m

工場溶接	すみ肉溶接6mm換算長		
数量集計			
すみ肉溶接S=5mm		=	63.944 m
レ形グループ溶接t=6mm		=	349.203 m
		合計	= 413.147 m

鋼床版工場製作輸送費			
鋼床版質量		=	2433 kg

鋼床版架設工	クレーン装置付 トラック架設		
架設質量		=	2433 kg
		合計	= 2433 kg

橋梁塗装工

C-5塗装系 製鋼工場

素地調整：ブラスト処理 ISO Sa2 1/2

プライマー：無機ジンクリッヂペイント 160g/m²

5~7径間(1径間当たり面積)

幅	長	員数	両面, 片面	ネット率			
PL 0.195 ×	6.738 ×	2 ×	2	=	5.256	m2	Dk PL
PL 0.120 ×	6.738 ×	2 ×	2	=	3.234	m2	PL
PL 0.195 ×	5.500 ×	1 ×	2	=	2.145	m2	Dk PL
PL 0.120 ×	5.500 ×	1 ×	2	=	1.320	m2	PL
PL 0.195 ×	5.670 ×	1 ×	2	=	2.211	m2	Dk PL
PL 0.120 ×	5.670 ×	1 ×	2	=	1.361	m2	PL
PL 0.090 ×	0.346 ×	2 ×	2	=	0.125	m2	V-Stiff PL
PL 0.090 ×	0.915 ×	2 ×	2	=	0.329	m2	V-Stiff PL
PL 0.090 ×	0.865 ×	9 ×	2	=	1.401	m2	V-Stiff PL
PL 0.250 ×	0.335 ×	11 ×	2	× 0.690	=	1.271	m2 Brk PL
PL 0.025 ×	26.221 ×	1 ×	2	=	1.311	m2	FB
板厚分							
(0.195+6.738) × 0.006 × 2 × 2				=	0.166	m2	Dk PL
(0.120+6.738) × 0.010 × 2 × 2				=	0.274	m2	PL
(0.195+5.500) × 0.006 × 2 × 1				=	0.068	m2	Dk PL
(0.120+5.500) × 0.010 × 2 × 1				=	0.112	m2	PL
(0.195+5.670) × 0.006 × 2 × 1				=	0.070	m2	Dk PL
(0.120+5.670) × 0.010 × 2 × 1				=	0.116	m2	PL
(0.090+0.346) × 0.009 × 2 × 2				=	0.016	m2	V-Stiff PL
(0.090+0.915) × 0.009 × 2 × 2				=	0.036	m2	V-Stiff PL
(0.090+0.865) × 0.009 × 2 × 9				=	0.155	m2	V-Stiff PL
(0.095+0.335+0.250+0.370) × 0.009 × 11				=	0.104	m2	Brk PL
(0.025+26.221) × 0.009 × 2 × 1				=	0.472	m2	FB
		小計	=	21.553	m2		

8径間(1径間当たり面積)						
	幅	長	員数	両面, 片面	ネット率	
PL	0.195×	6.738×	1×	2	=	2.628 m2 Dk PL
PL	0.120×	6.738×	1×	2	=	1.617 m2 PL
PL	0.195×	5.500×	1×	2	=	2.145 m2 Dk PL
PL	0.120×	5.500×	1×	2	=	1.320 m2 PL
PL	0.195×	5.962×	1×	2	=	2.325 m2 Dk PL
PL	0.120×	5.962×	1×	2	=	1.431 m2 PL
PL	0.090×	0.346×	2×	2	=	0.125 m2 V-Stiff PL
PL	0.090×	0.915×	2×	2	=	0.329 m2 V-Stiff PL
PL	0.090×	0.865×	9×	2	=	1.401 m2 V-Stiff PL
PL	0.250×	0.335×	11×	2	× 0.690 =	1.271 m2 Brk PL
PL	0.025×	19.460×	1×	2	=	0.973 m2 FB
板厚分						
	$(0.195+6.738) \times 0.006 \times 2 \times 1$				=	0.083 m2 Dk PL
	$(0.120+6.738) \times 0.010 \times 2 \times 1$				=	0.137 m2 PL
	$(0.195+5.500) \times 0.006 \times 2 \times 1$				=	0.068 m2 Dk PL
	$(0.120+5.500) \times 0.010 \times 2 \times 1$				=	0.112 m2 PL
	$(0.195+5.962) \times 0.006 \times 2 \times 1$				=	0.074 m2 Dk PL
	$(0.120+5.962) \times 0.010 \times 2 \times 1$				=	0.122 m2 PL
	$(0.090+0.346) \times 0.009 \times 2 \times 2$				=	0.016 m2 V-Stiff PL
	$(0.090+0.915) \times 0.009 \times 2 \times 2$				=	0.036 m2 V-Stiff PL
	$(0.090+0.865) \times 0.009 \times 2 \times 9$				=	0.155 m2 V-Stiff PL
	$(0.095+0.335+0.250+0.370) \times 0.009 \times 11$				=	0.104 m2 Brk PL
	$(0.025+19.460) \times 0.009 \times 2 \times 1$				=	0.351 m2 FB
					小計	= 16.823 m2
9径間(1径間当たり質量)						
	幅	長	員数	両面, 片面	ネット率	
PL	0.090×	0.346×	1	2	=	0.062 m2 V-Stiff PL
PL	0.090×	0.261×	1	2	=	0.047 m2 V-Stiff PL
PL	0.090×	0.915×	1	2	=	0.165 m2 V-Stiff PL
PL	0.090×	1.000×	1	2	=	0.180 m2 V-Stiff PL
PL	0.090×	0.865×	8	2	=	1.246 m2 V-Stiff PL
PL	0.250×	0.335×	10	2	× 0.690 =	1.156 m2 Brk PL
板厚分						
	$(0.090+0.346) \times 0.009 \times 1 \times 2$				=	0.008 m2 V-Stiff PL
	$(0.090+0.261) \times 0.009 \times 1 \times 2$				=	0.006 m2 V-Stiff PL
	$(0.090+0.915) \times 0.009 \times 1 \times 2$				=	0.018 m2 V-Stiff PL
	$(0.090+1.000) \times 0.009 \times 1 \times 2$				=	0.020 m2 V-Stiff PL
	$(0.090+0.865) \times 0.009 \times 2 \times 8$				=	0.138 m2 V-Stiff PL
	$(0.095+0.335+0.250+0.370) \times 0.009 \times 10$				=	0.094 m2 Brk PL
					小計	= 3.140 m2
総面積						
21.553 ×	3 +	16.823 +	3.140		=	84.622 m2

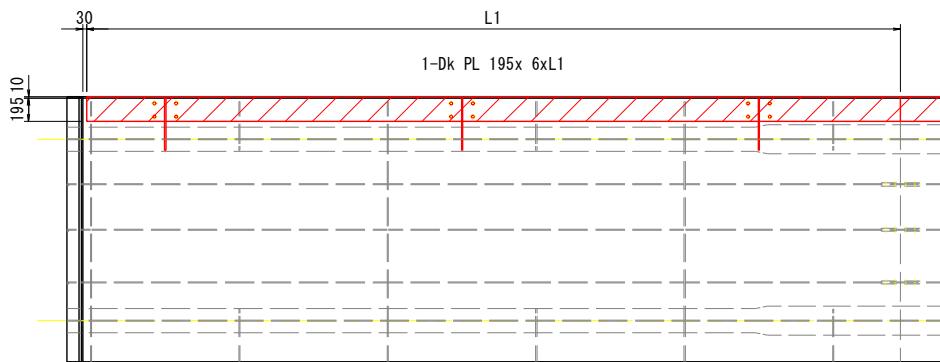
橋梁塗装工

C-5塗装系 橋梁製作工場

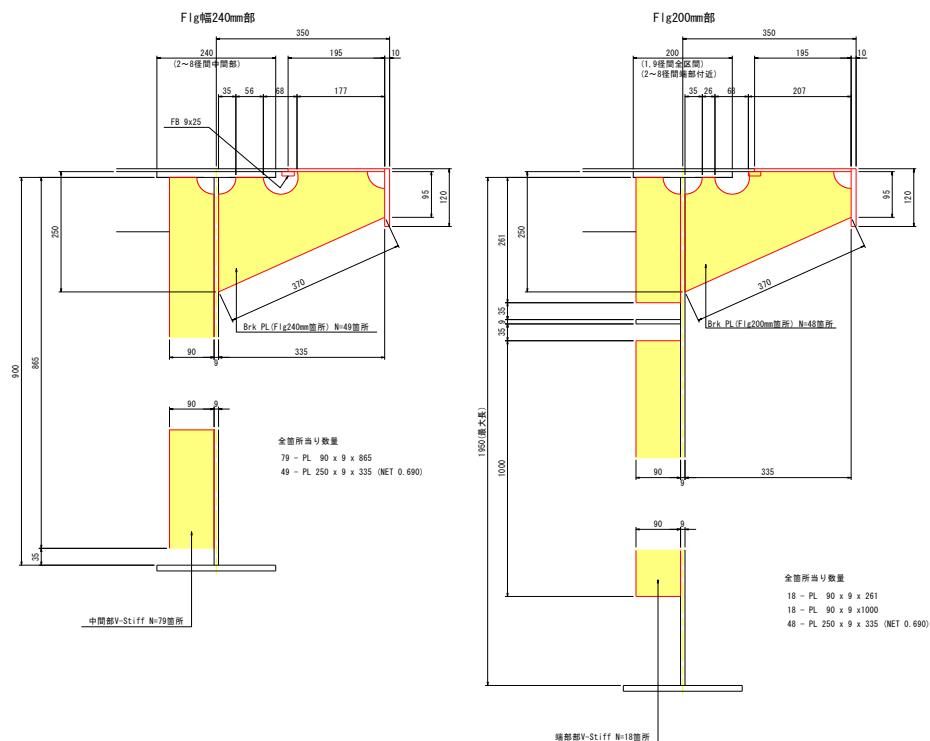
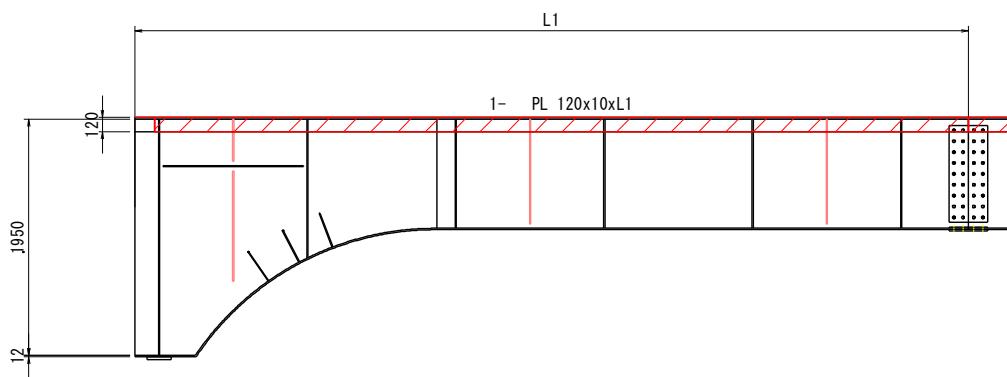
2次素地調整：ブラスト処理 ISO Sa2 1/2

防食下地：無機ジンクリッヂペイント 600g/m²

平面図
床版上面



側面図
プラケット端部プレート



V-Stiff PL, Brk PL塗装面積

$0.250 \times 0.335 \times 0.690 \times 2 \times 28$	=	3. 236	m2	Brk PL
$0.250 \times 0.335 \times 0.690 \times 2 \times 26$	=	3. 005	m2	Brk PL
	小計	=	6. 241	m2

Dk PL塗装面積

数値表

径間	L1 (m)	W (m)	塗装面積 (m ² /枚)	DkPL数 (枚)	塗装面積 (m ²)	備考
5~7	6. 738	0. 195	1. 314	6	7. 884	上面
			1. 314		7. 884	下面
5~7	5. 500	0. 195	1. 073	3	3. 219	上面
			1. 073		3. 219	下面
5~7	5. 670	0. 195	1. 106	3	3. 318	上面
			1. 106		3. 318	下面
8	6. 738	0. 195	1. 314	1	1. 314	上面
			1. 314		1. 314	下面
8	5. 500	0. 195	1. 073	1	1. 073	上面
			1. 073		1. 073	下面
8	5. 962	0. 195	1. 163	1	1. 163	上面
			1. 163		1. 163	下面
合計					35. 942	

PL(地覆)塗装面積

数値表

径間	L1 (m)	h (m)	塗装面積 (m ² /枚)	DkPL数 (枚)	塗装面積 (m ²)	備考
5~7	6. 738	0. 120	0. 809	6	4. 854	外面
			0. 809		4. 854	内面
5~7	5. 500	0. 120	0. 660	3	1. 980	外面
			0. 660		1. 980	内面
5~7	5. 670	0. 120	0. 680	3	2. 040	外面
			0. 680		2. 040	内面
8	6. 738	0. 120	0. 809	1	0. 809	外面
			0. 809		0. 809	内面
8	5. 500	0. 120	0. 660	1	0. 660	外面
			0. 660		0. 660	内面
8	5. 962	0. 120	0. 715	1	0. 715	外面
			0. 715		0. 715	内面
合計					22. 116	

総面積

$$6. 241 + 35. 942 + 22. 116 = 64. 299 \text{ m}^2$$

現場塗装工
新規取付鋼材

F-13塗装系

素地調整 動力工具処理

防食下地：有機ジンクリッヂペイント 600g/m²

下塗：変性エポキシ樹脂塗料下塗 240g/m²

下塗：変性エポキシ樹脂塗料下塗 240g/m²

中塗：ふつ素樹脂塗料用中塗 170g/m²

上塗：ふつ素樹脂塗料上塗 140g/m²

各部材の塗装規格別における範囲は前項C-5塗装系添付図のとおりとした。

V-Stiff PL, Brk PL塗装面積

$0.250 \times 0.335 \times 0.690 \times 2 \times 28$	=	3. 236	m2	Brk PL
$0.250 \times 0.335 \times 0.690 \times 2 \times 26$	=	3. 005	m2	Brk PL
$(0.090 \times 0.865) \times 2 \times 44$	=	6. 851	m2	V-Stiff PL
$(0.090 \times 0.346) \times 2 \times 9$	=	0. 561		
$(0.090 \times 0.915) \times 2 \times 9$	=	1. 482		
$(0.090 \times 0.261) \times 2 \times 1$	=	0. 047	m2	V-Stiff PL
$(0.090 \times 1.000) \times 2 \times 1$	=	0. 180	m2	V-Stiff PL
	小計	=	15. 362	m2

Dk PL塗装面積

数値表

径間	L1 (m)	W (m)	塗装面積 (m ² /枚)	DkPL数 (枚)	塗装面積 (m ²)	備考
5~7	6. 738	0. 195	1. 314	6	7. 884	上面
			1. 314		7. 884	下面
5~7	5. 500	0. 195	1. 073	3	3. 219	上面
			1. 073		3. 219	下面
5~7	5. 670	0. 195	1. 106	3	3. 318	上面
			1. 106		3. 318	下面
8	6. 738	0. 195	1. 314	1	1. 314	上面
			1. 314		1. 314	下面
8	5. 500	0. 195	1. 073	1	1. 073	上面
			1. 073		1. 073	下面
8	5. 962	0. 195	1. 163	1	1. 163	上面
			1. 163		1. 163	下面
合計					35. 942	

PL(地覆)塗装面積

数値表

径間	L1 (m)	h (m)	塗装面積 (m ² /枚)	DkPL数 (枚)	塗装面積 (m ²)	備考
5~7	6.738	0.120	0.809	6	4.854	外面
			0.809		4.854	内面
5~7	5.500	0.120	0.660	3	1.980	外面
			0.660		1.980	内面
5~7	5.670	0.120	0.680	3	2.040	外面
			0.680		2.040	内面
8	6.738	0.120	0.809	1	0.809	外面
			0.809		0.809	内面
8	5.500	0.120	0.660	1	0.660	外面
			0.660		0.660	内面
8	5.962	0.120	0.715	1	0.715	外面
			0.715		0.715	内面
合計					22.116	

総面積

$$15.362 + 35.942 + 22.116 = 73.420 \text{ m}^2$$

現場塗装工

F-13塗装系

新規取付鋼材周辺

素地調整：動力工具処理

防食下地：有機ジンクリッヂペイント 600g/m²下塗：変性エポキシ樹脂塗料下塗 240g/m²下塗：変性エポキシ樹脂塗料下塗 240g/m²中塗：ふつ素樹脂塗料用中塗 170g/m²上塗：ふつ素樹脂塗料上塗 140g/m²

P4-P5径間

Dk PI下面	$0.100 \times (6.738 \times 2 + 11.170)$	=	2.465	m ²
V-Stiff PL90x9x346	0.119 m ² /箇所 × 2箇所	=	0.238	m ²
V-Stiff PL90x9x915	0.219 m ² /箇所 × 2箇所	=	0.438	m ²
V-Stiff PL90x9x865	0.228 m ² /箇所 × 9箇所	=	2.052	m ²
Brk PL 250x9x335	0.079 m ² /箇所 × 11箇所	=	0.869	m ²
(Dk PL 取替え区間)		小計	=	6.062 m ²

P5-P6径間

Dk PI下面	$0.100 \times (6.738 \times 2 + 11.170)$	=	2.465	m ²
V-Stiff PL90x9x346	0.119 m ² /箇所 × 2箇所	=	0.238	m ²
V-Stiff PL90x9x915	0.219 m ² /箇所 × 2箇所	=	0.438	m ²
V-Stiff PL90x9x865	0.228 m ² /箇所 × 9箇所	=	2.052	m ²
Brk PL 250x9x335	0.079 m ² /箇所 × 11箇所	=	0.869	m ²
(Dk PL 取替え区間)		小計	=	6.062 m ²

P6-P7径間

Dk PI下面	$0.100 \times (6.738 \times 2 + 11.170)$	=	2.465	m ²
V-Stiff PL90x9x346	0.119 m ² /箇所 × 2箇所	=	0.238	m ²
V-Stiff PL90x9x915	0.219 m ² /箇所 × 2箇所	=	0.438	m ²
V-Stiff PL90x9x865	0.228 m ² /箇所 × 9箇所	=	2.052	m ²
Brk PL 250x9x335	0.079 m ² /箇所 × 11箇所	=	0.869	m ²
(Dk PL 取替え区間)		小計	=	6.062 m ²

P7-P8径間

Dk PI下面	$0.100 \times (6.738 + 11.462)$	=	1.820	m ²
V-Stiff PL90x9x346	0.119 m ² /箇所 × 2箇所	=	0.238	m ²
V-Stiff PL90x9x915	0.219 m ² /箇所 × 2箇所	=	0.438	m ²
V-Stiff PL90x9x865	0.228 m ² /箇所 × 9箇所	=	2.052	m ²
Brk PL 250x9x335	0.164 m ² /箇所 × 3箇所	=	0.492	m ²
(Dk PL 取替え無し区間)		小計	=	5.672 m ²

P8-A2径間

V-Stiff PL90x9x346	0.119 m ² /箇所 × 1箇所	=	0.119	m ²
V-Stiff PL90x9x915	0.219 m ² /箇所 × 1箇所	=	0.219	m ²
V-Stiff PL90x9x261	0.119 m ² /箇所 × 1箇所	=	0.119	m ²
V-Stiff PL90x9x1000	0.219 m ² /箇所 × 1箇所	=	0.219	m ²
V-Stiff PL90x9x865	0.228 m ² /箇所 × 8箇所	=	1.824	m ²
Brk PL 250x9x335	0.164 m ² /箇所 × 10箇所	=	1.640	m ²
(Dk PL 取替え無し区間)		小計	=	3.802 m ²

合計 = 27.660 m²

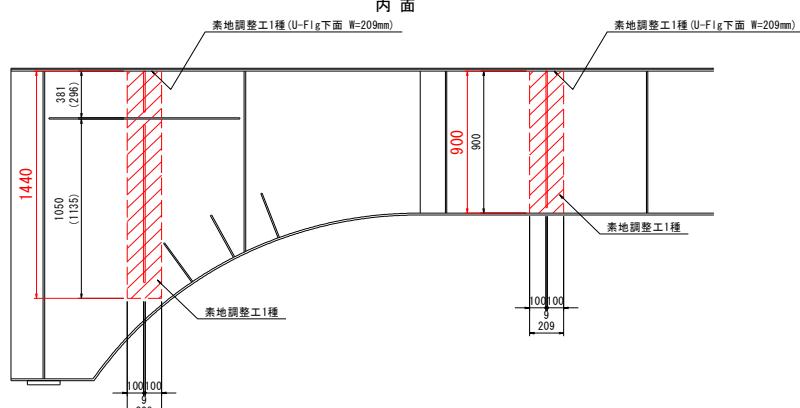
素地調整工単位数量

① V-Stiff PL90x9x346	=	0.119 m ² /箇所
A= $0.209 \times (0.381 + 0.190)$		
② V-Stiff PL90x9x915	=	0.219 m ² /箇所
A= 0.209×1.050		
③ V-Stiff PL90x9x865	=	0.228 m ² /箇所
A= $0.209 \times (0.900 + 0.190)$		
④ Brk PL 250x9x335 (Dk PL 取替え無し区間)	=	0.164 m ² /箇所
A= $0.209 \times (0.338 + 0.335 + 0.114)$		
⑤ Brk PL 250x9x335 (Dk PL 取替え区間)	=	0.079 m ² /箇所
A= $0.209 \times (0.338 + 0.041)$		
⑥ V-Stiff PL90x9x261	=	0.102 m ² /箇所
A= $0.209 \times (0.296 + 0.190)$		
⑦ V-Stiff PL90x9x1000	=	0.237 m ² /箇所
A= 0.209×1.135		

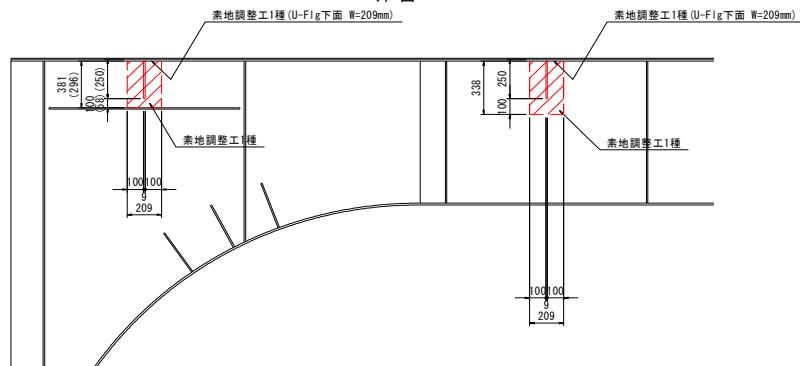
素地調整工詳細図 S=1:20

※ (寸法)は、A2橋台部の桁端部の寸法を示す。

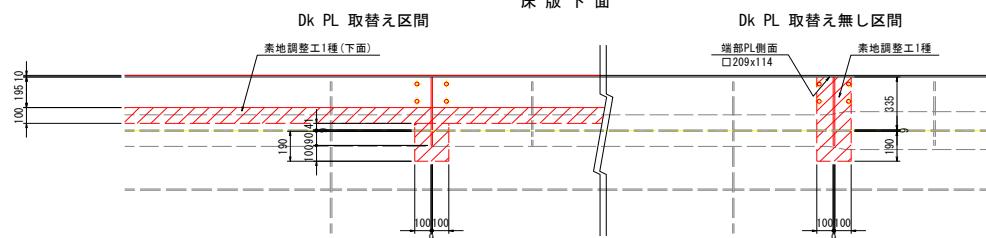
側面図 内面



側面図 外面



平面図
床版下面



現場溶接	V形グループ溶接t=6mm(実長)			
5径間	$6.738 \times 2 + 5.500 + 5.670 + 0.195 \times 5$	=	25.621	m
6径間	$6.738 \times 2 + 5.500 + 5.670 + 0.195 \times 5$	=	25.621	m
7径間	$6.738 \times 2 + 5.500 + 5.670 + 0.195 \times 5$	=	25.621	m
8径間	$6.738 + 5.500 + 5.962 + 0.195 \times 4$	=	18.980	m
		合計	=	95.843 m
	すみ肉溶接6mm換算長			
6mm換算長	95.063×3.72	=	353.634	m
		合計	=	353.634 m
現場溶接	V形グループ溶接t=10mm(実長)			
5径間	0.120×5	=	0.600	m
6径間	0.120×5	=	0.600	m
7径間	0.120×5	=	0.600	m
8径間	0.120×4	=	0.480	m
		合計	=	2.280 m
	すみ肉溶接6mm換算長			
6mm換算長	2.28×6.03	=	13.748	m
		合計	=	13.748 m
現場溶接	すみ肉溶接S=5mm(実長)			
V-Stiff PL 90x9x865	$(0.090 + 0.865 - 0.035 \times 2) \times 44 \times 2$	=	77.880	m
V-Stiff PL 90x9x261	$(0.090 + 0.261 - 0.035 \times 2) \times 1 \times 2$	=	0.562	m
V-Stiff PL 90x9x1000	$1.000 \times 1 \times 2$	=	2.000	m
V-Stiff PL 90x9x346	$(0.090 + 0.346 - 0.035 \times 2) \times 9 \times 2$	=	6.588	m
V-Stiff PL 90x9x915	$0.915 \times 9 \times 2$	=	16.470	m
Brk PL 250x9x335	$(0.095 + 0.335 - 0.035 \times 5) \times 28 \times 2$	=	14.280	m
Brk PL 250x9x335	$(0.095 + 0.335 - 0.035 \times 5) \times 26 \times 2$	=	13.260	m
		合計	=	131.040 m
	すみ肉溶接6mm換算長			
6mm換算長	131.040×0.694	=	90.942	m
		合計	=	90.942 m
現場溶接	すみ肉溶接S=6mm(実長)			
Brk PL 250x9x335	$(0.250 - 0.035) \times 28 \times 2$	=	12.040	m
Brk PL 250x9x335	$(0.250 - 0.035) \times 26 \times 2$	=	11.180	m
		合計	=	23.220 m
現場溶接	すみ肉溶接6mm換算長			
数量集計				
V形グループ溶接t=6mm		=	353.634	m
V形グループ溶接t=10mm		=	13.748	m
すみ肉溶接S=5mm		=	90.942	m
すみ肉溶接S=6mm		=	23.220	m
		合計	=	481.544 m

床版補修工(上面)

不陸整正	エポキシ樹脂補修	=	1. 295	m2
8径間	0. 200 × 6. 476	=	3. 954	m2
9径間	0. 200 × 19. 771	=	5. 249	m2

使用材料

エポキシ樹脂系下地調整材 ショーボンド#101同等品		
5径間	1. 295 × 0. 0015 × 1700	= 3. 302 kg
6径間	3. 954 × 0. 0015 × 1700	= 10. 083 kg
合計		= 13. 385 kg

支承補修工

支承モルタル補修工

構造物撤去工

沓座コンクリートはつり

$$\text{既設沓座 } (1/2 \times (0.40 \times 0.20 + 0.60 \times 0.40) - 0.40 \times 0.20) \times 0.03 \times 12 = 0.03 \text{ m}^3$$

$$\text{沓座下方 } (0.70 \times 0.45 - 0.40 \times 0.20) \times 12 \times 0.02$$

$$= 0.06 \text{ m}^3$$

$$\text{合計} = 0.09 \text{ m}^3$$

モルタル補修工

無収縮モルタル工 小規模

$$\text{全箇所 } (0.70 \times 0.45 - 0.40 \times 0.20) \times 0.05 \times 12$$

$$= 0.14 \text{ m}^3$$

$$\text{合計} = 0.14 \text{ m}^3$$

型枠 小型構造物

$$\text{全箇所 } (0.70 + 0.45) \times 2 \times 0.03 \times 12$$

$$= 0.83 \text{ m}^2$$

$$\text{合計} = 0.83 \text{ m}^2$$

運搬処理

殻運搬処理工

Co殻

$$V = \text{支承補修工 コンクリート構造物取壊し} = 0.09 \text{ m}^3$$

$$W = 0.09 \times 2.35$$

$$\text{合計} = 0.09 \text{ m}^3$$

$$= 0.2 \text{ t}$$

$$\text{合計} = 0.2 \text{ t}$$

橋梁工 数量内訳

1. 構造物撤去工

床版・橋面工撤去

舗装撤去

舗装版破碎工 As舗装 t=2. 2~2. 3cm

平均舗装幅算出

P4-P5径間 39.0/24.706	=	1.58	m
P5-P6径間 41.5/24.706	=	1.68	m
P6-P7径間 41.5/24.706	=	1.68	m
P7-P8径間 44.0/24.706	=	1.78	m
P8-A2径間 37.1/19.771	=	1.88	m

平均舗装厚算出

P4-P5径間 1/2 × (1.6+3.0)	=	2.3	cm
P5-P6径間 1/2 × (1.5+3.0)	=	2.3	cm
P6-P7径間 1/2 × (1.5+3.0)	=	2.3	cm
P7-P8径間 1/2 × (1.4+3.0)	=	2.2	cm
P8-A2径間 1/2 × (1.3+3.0)	=	2.2	cm

橋梁全体舗装厚

$$(39.0 \times 2.3 + 41.5 \times 2.3 + 41.5 \times 2.3 + 44.0 \times 2.2 + 37.1 \times 2.2) / (39.0 + 41.5 + 41.5 + 44.0 + 37.1) = 2.3 \text{ cm}$$

面積

P4-P5径間 39.0	CAD求積	=	39.0	m ²
P5-P6径間 41.5	CAD求積	=	41.5	m ²
P6-P7径間 41.5	CAD求積	=	41.5	m ²
P7-P8径間 44.0	CAD求積	=	44.0	m ²
P8-A2径間 37.1	CAD求積	=	37.1	m ²
合計		=	203.1	m ²

舗装参考体積

P4-P5径間 39.0 × 0.023	=	0.90	m ³	
P5-P6径間 41.5 × 0.023	=	0.93	m ³	
P6-P7径間 41.5 × 0.023	=	0.93	m ³	
P7-P8径間 44.0 × 0.022	=	0.97	m ³	
P8-A2径間 37.1 × 0.022	=	0.80	m ³	
合計		=	4.53	m ³

高欄撤去

高欄撤去工

鋼製高欄

撤去延長

橋梁区間	$20.035 \times 1 + 24.970 \times 4 + 0.038 \times 4$	=	120.1	m
右岸取合区間	5.520	=		m
左岸取合区間	17.850	=		m
		合計	=	120.1 m

高欄参考質量

9径間(1径間当り質量)

幅, 厚, 規格	長	単重	員数	ネット率			
角形鋼管 □125×75×3.2×5203	5.203×	9.52×	1	=	50	kg	天端ビーム
角形鋼管 □125×75×3.2×4899	4.899×	9.52×	1	=	47	kg	天端ビーム
角形鋼管 □125×75×3.2×4689	4.689×	9.52×	1	=	45	kg	天端ビーム
角形鋼管 □125×75×3.2×5109	5.109×	9.52×	1	=	49	kg	天端ビーム
角形鋼管 □75×45×3.2×144	0.144×	5.50×	4	=	3	kg	中間ビーム
角形鋼管 □75×45×3.2×1127	1.127×	5.50×	64	=	397	kg	中間ビーム
角形鋼管 □100×100×3.2×1125	1.125×	9.52×	17	=	182	kg	支柱
PL 0.160 × 0.010 ×	0.200 ×	7850 ×	17	=	43	kg	Base PL
BN M16 × 40		0.149 ×	64	=	10	kg	BN
PL 0.125 × 0.006 ×	1.010 ×	7850 ×	1	=	6	kg	End PL
貫継手、笠木継手は2~8径間数量で計上				小計	=	832	kg

5~8径間(4径間当り質量)

幅, 厚, 規格	長	単重	員数	ネット率			
角形鋼管 □125×75×3.2×5342	5.342×	9.52×	4	=	203	kg	天端ビーム
角形鋼管 □125×75×3.2×5114	5.114×	9.52×	4	=	195	kg	天端ビーム
角形鋼管 □125×75×3.2×4904	4.904×	9.52×	8	=	373	kg	天端ビーム
角形鋼管 □125×75×3.2×4694	4.694×	9.52×	4	=	179	kg	天端ビーム
角形鋼管 □75×45×3.2×328	0.328×	5.50×	20	=	36	kg	中間ビーム
角形鋼管 □75×45×3.2×1128	1.128×	5.50×	320	=	1985	kg	中間ビーム
角形鋼管 □100×100×3.2×1125	1.125×	9.52×	84	=	900	kg	支柱
PL 0.160 × 0.010 ×	0.200 ×	7850 ×	84	=	211	kg	Base PL
BN M16 × 40		0.149 ×	320	=	48	kg	BN
PL 0.100 × 0.006 ×	0.242 ×	7850 ×	24	=	27	kg	笠木継手
PL 0.060 × 0.006 ×	0.132 ×	7850 ×	96	=	36	kg	貫継手
小計				小計	=	4193	kg

総質量

832 × 1 + 4193 = 5025 kg

ボルト孔処理工(材料) M16 × 35 (2W, 1N)

箇所数

P7-P8径間 2 × 1 + 4 × 5	=	22	本
P8-A2径間 2 × 2 + 4 × 15	=	64	本
	合計	=	86 本

床版撤去

ガス切断切削仕上げ工 $6 \leq t \leq 10$

既設地覆突起部

P7-P8径間 6.48

P8-A2径間 19.77

	=	6.48	m
	=	19.77	m
小計	=	26.25	m

床版切断部 (Dk-PL)

P4-P5径間 $0.195 \times 2 + 24.646$

P5-P6径間 $0.195 \times 2 + 24.646$

P6-P7径間 $0.195 \times 2 + 24.646$

P7-P8径間 $0.195 \times 2 + 18.200$

	=	25.04	m
	=	25.04	m
	=	25.04	m
	=	18.59	m
小計	=	93.70	m

地覆切断部 (PL)

P4-P5径間 0.130×2

P5-P6径間 0.130×2

P6-P7径間 0.130×2

P7-P8径間 0.130×2

	=	0.26	m
小計	=	1.04	m

ブラケットPL切断部 (Brk-PL)

P4-P5径間 $2 \times 0.100 + 19 \times 0.098$

P5-P6径間 $2 \times 0.100 + 19 \times 0.098$

P6-P7径間 $2 \times 0.100 + 19 \times 0.098$

P7-P8径間 $1 \times 0.100 + 14 \times 0.098$

	=	2.06	m
	=	2.06	m
	=	2.06	m
	=	1.47	m
小計	=	7.66	m

合計	=	128.65	m
----	---	--------	---

ガウジング工

t=4mm, 上向き姿勢

P4-P5径間 $2 \times 0.180 \times 2 + 19 \times 0.150 \times 2$

= 6.42 m

P5-P6径間 $2 \times 0.180 \times 2 + 19 \times 0.150 \times 2$

= 6.42 m

P6-P7径間 $2 \times 0.180 \times 2 + 19 \times 0.150 \times 2$

= 6.42 m

P7-P8径間 $1 \times 0.180 \times 2 + 14 \times 0.150 \times 2$

= 4.56 m

小計	=	23.82	m
----	---	-------	---

鋼床版撤去工		車道よりクレーン装置付きトラック撤去			
P4-P5径間	482/1000		=	0.48	t
P5-P6径間	482/1000		=	0.48	t
P6-P7径間	482/1000		=	0.48	t
P7-P8径間	356/1000		=	0.36	t
		小計	=	1.80	t
P4-P5径間	(0.195+0.010) × 24.646		=	5.05	m2
P5-P6径間	(0.195+0.010) × 24.646		=	5.05	m2
P6-P7径間	(0.195+0.010) × 24.646		=	5.05	m2
P7-P8径間	(0.195+0.010) × 18.200		=	3.73	m2
		小計	=	18.89	m2

5~7径間(1径間当たり質量)

幅, 厚, 規格	長	単重	員数	ネット率			
PL 0.195 × 0.006 × 24.646 ×	7850 ×	1		=	226	kg	Dk PL
PL 0.130 × 0.010 × 24.646 ×	7850 ×	1		=	252	kg	PL
PL	0.170 ×	21		=	4	kg	Brk PL
			小計	=	482	kg	

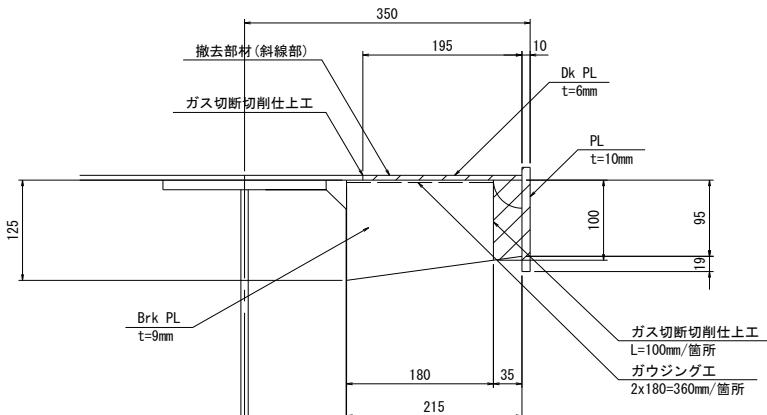
8径間(1径間当たり質量)

幅, 厚, 規格	長	単重	員数	ネット率			
PL 0.195 × 0.006 × 18.200 ×	7850 ×	1		=	167	kg	Dk PL
PL 0.130 × 0.010 × 18.200 ×	7850 ×	1		=	186	kg	PL
PL	0.170 ×	15		=	3	kg	Brk PL
			小計	=	356	kg	

総質量

482 ×	3 +	356		=	1802	kg
-------	-----	-----	--	---	------	----

端部 ブラケット (1箇所当たり数量)



ガウジング工

$$L = 2 \times 180 = 360 \text{ mm}$$

ガス切断切削工

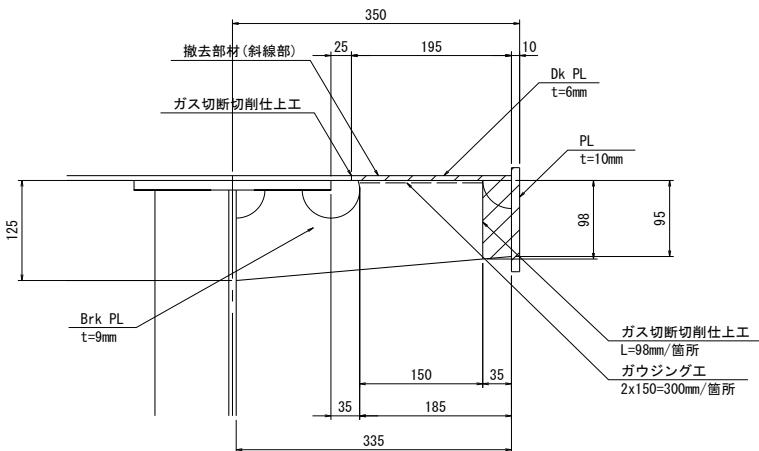
$$L = 100 = 100 \text{ mm}$$

撤去鋼材質量

$$W = 0.0024 \times 0.009 \times 7850 = 0.170 \text{ kg}$$

0.0024m²は、BrkPL撤去部面積(CAD求積)

中間部 ブラケット (1箇所当たり数量)



ガウジング工

$$L = 2 \times 150 = 300 \text{ mm}$$

ガス切断切削工

$$L = 98 = 98 \text{ mm}$$

撤去鋼材質量

$$W = 0.0024 \times 0.009 \times 7850 = 0.170 \text{ kg}$$

0.0024m²は、BrkPL撤去部面積(CAD求積)

運搬処理

殻運搬処理工

As殻

$$V = \text{舗装版破碎工 舗装参考体積参照} = 4.53 \text{ m}^3$$

$$W = 4.53 \times 2.35 \text{ t/m}^3 = 10.65 \text{ t}$$

鋼材運搬処理

$$\text{高欄 : 高欄撤去 高欄参考質量参照} = 5025 \text{ kg}$$

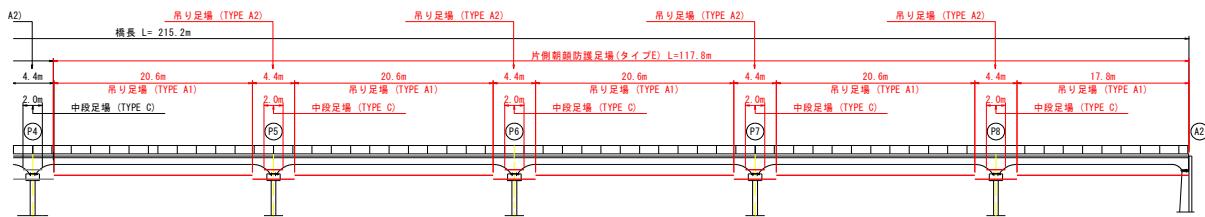
$$\text{床版 : 床版撤去 鋼床版参考質量} = 1802 \text{ kg}$$

$$\text{合計} = 6827 \text{ kg}$$

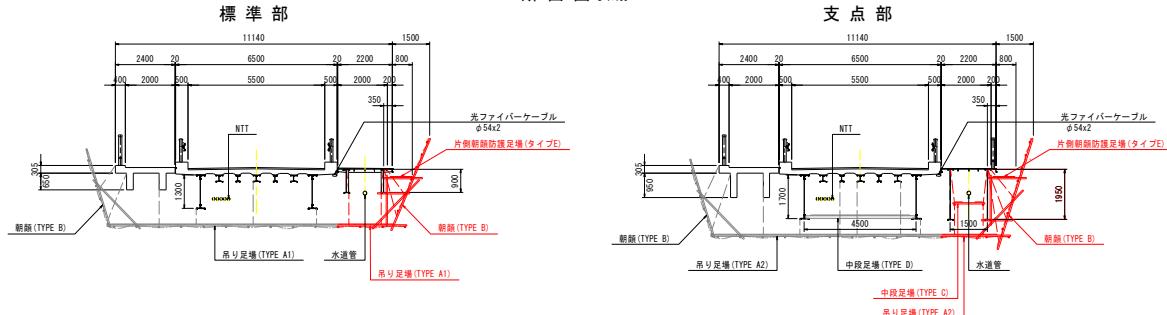
仮設工 数量内訳

1. 仮設工

橋梁補修用足場



断面図 S=1:100



吊り足場

タイプ -A1

シート張り防護工

算出式 $A=W \times L$ (W =地覆外縁間距離(必要幅), L =橋長(必要長))

上部工 $2.00 \times (20.6 \times 4 + 17.8)$ = 200.4 m²

合計 = 200.4 m²

吊り足場

タイプ -A2

シート張り防護工

算出式 $A=W \times L$ (W =地覆縁宛間距離(必要幅), L =橋長(必要長))

上部工 $2.00 \times (4.4 \times 4)$ = 35.2 m²

合計 = 35.2 m²

朝顔

タイプ -B

シート張り防護工

算出式 $A=W \times L$ (W =地覆外縁間距離(必要幅), L =橋長(必要長))

上部工 $2.00 \times (20.6 \times 4 + 17.8)$ = 200.4 m²

合計 = 200.4 m²

中段足場

タイプ -C

上部工 $1.50 \times 2.00 \times 4$

= 12.0 m²

合計 = 12.0 m²

片側朝顔防護足場

タイプ -E

算出式 $A=B \times L$ ($B=W1$ 外枠と地覆外縁間距離+0.80)

上部工 $(0.35+0.80) \times (20.6 \times 4 + 17.8 + 4.4 \times 4)$ = 135.5 m²

合計 = 135.5 m²