見積参考資料

工事名 R4徳土 徳島引田線 板・川端 橋梁補修工事(2)

◇経費情報◇

工種区分	橋梁保全工事
単価地区	徳島東部 1
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

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。

工事名 R 4 徳土 徳島引田線 板・川端 橋梁補修工事(2)				事業区分 工事区分			
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
梁保全工事							
		式	1				
橋梁補修工		20	1				
		_ -1>	4				
支承補修工		式	1				
入不同心工							
 沓座モルタル打替工		式	1				内 1号
台座 モルタルナ 」 谷上							暫定単価
		式	1				
現場塗装工							
		式	1				
橋梁塗装工 (本学報)							
(車道部)		式	1				
清掃・水洗い		-					単 1号
		m2	3				
靖転換型塗装工法:素地調整	二種クレン	III2	3				単 2号
		0	9				
錆転換型塗装工法:表面処理	脱脂剤兼用防錆皮膜処理材	m2	3				単 3号
另有决 <u>工工</u>							T 0.3
	変成エポキシ樹脂系特殊塗料 (1層目)	m2	3				単 4号
新転換空室表工伝: 下室り	及/X产型 17/15/旧为以7/7至77 (1/6 日)						平 4万
	* N 1° N HIRE 7 Hay N.M. (o E E)	m2	3				
錆転換型塗装工法:下塗り	変成エポキン樹脂系特殊塗料(2層目)						単 5号
		m2	3				
錆転換型塗装工法:中塗り	弱溶剤形フッ素樹脂塗料(専用)濃彩						単 6号
		m2	3				
錆転換型塗装工法:上塗り	弱溶剤形フッ素樹脂塗料(専用)濃彩						単 7号
		m2	3				

工事名 R 4 徳土 徳島引田線 板・川端 橋梁補修工事(2)					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
橋梁塗装工							
(歩道部)		式	1				
清掃・水洗い			-				単 8号
		m2	0. 01				
素地調整	素地調整種類:4種ケレン(動力工具と手工具の併用)	IIIZ	0.01				単 9号
<u>-,, , -</u>		0	0.01				
 下塗	塗装種別:弱溶剤形変性エボ む樹脂塗料(1層) はけ	m2	0. 01				単 10号
1 *	・ローラー, 塗装箇所: 支承部, 塗装回数:1回						7 10/3
下冷	塗装種別: 弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料(1層) はけ	m2	0. 01				出 11 日.
下塗	・ローラー, 塗装箇所: 支承部, 塗装回数:1回						単 11号
		m2	0. 01				
下塗	塗装種別: 弱溶剤形変性エポキシ樹脂塗料(1層) はけ ・ローラー, 塗装箇所: 支承部, 塗装回数: 1回						単 12号
		m2	0. 01				
中塗	塗装種別:弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 濃 彩,塗装箇所:桁部,塗装回数:1回						単 13号
		m2	0. 01				
上塗	塗装種別:弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 濃彩,塗装箇所:車道桁部,塗装回数:1回						単 14号
		m2	0. 01				
構造物撤去工							
		式	1				
運搬処理工							
		式	1				
殼運搬	殻種別:コンクリート殻(無筋)		-				単 15号
		m3	0. 1				
	殻種別:コンクリート殻(無筋)	шо	0.1				単 16号
			0.1				
		m3	0. 1				
\(\rangle \frac{1}{\rangle}\)							
		式	1				

工事名 R 4 徳土 徳島引田線 板・川端 橋梁補修工事(2)					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				
手摺先行型枠組足場設置・撤去							単 17号
		掛m2	109				
交通管理工							
		式	1				
交通誘導警備員 (B. 日間)							単 18号
(B:昼間)		人日	8				
直接工事費							
		式	1				
共通仮設							
		式	1				
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				

工事名 R 4 徳土 徳島引田線 板・川端 橋梁補修工事(2)			事業区分 工事区分				
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
工事費計							
		式	1				
	+						
					1		

一式当り内訳書

単価使用年月 2023.02 歩掛適用年月 2023.02 労務調整係数 1.000-00000 0.0 0

			> 1 4 Fy	• —		労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
杏座モルタル打替工 内 1号							
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
はつり工事カッター入れ【手間のみ】 コンクリート面 厚30mm程度			,				単 19号
コングリート面 厚30mm程度		m	33				
構造物取壊し	無筋構造物,機械施工,無し,無し,必 要						単 20号
		m3	0.1				
型枠	一般型枠, 小型構造物						
		m2	0.6				
無収縮モルタル打設工							単 21号
		m3	0.1				
現場溶接工(ジョイントプロテクター)							単 22号
		m	2. 1				
鋼板現場ガス切断工							
		m	1.2				
۸ جا							
合計							

1 次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0	
単 1号	清掃・水洗い		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		清掃・水洗い,無し,無し,無し					単 23号
			m2	1			
	合計						
	単価						円/m2

1次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 2号	二種ケレン	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
蜻転換型塗装工法:素地調整						
		m2	1			
合計						
単価						円/m2

			1 次单	单価	表
単	3号	錆転換型塗装工法:表面処理	脱脂剤兼用防錆皮膜処理材	単位	

						方務調整係級	1.000-00000 0.0 0
単 3号	錆転換型塗装工法:表面処理	脱脂剤兼用防錆皮膜処理材	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
錆転換型塗 (脱脂剤兼)	登装工法:表面処理 用防錆皮膜処理剤)		m2	1			
	合計						
	単価						円/m2

1	次単価表	
\perp	八半川公	

単価使用年月	2023. 02			
歩掛適用年月	2023. 02			
労務調整係数	1.000-00000	0. 0	0	

		- y \	1 11-4			労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 4号	錆転換型塗装工法:下塗り	変成エポキシ樹脂系特殊塗料(1層目)	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
錆転換型塗	装工法:下塗り						
			m2	1			
	合計						
	単価						円/m2

1次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0	
単 5号	錆転換型塗装工法:下塗り	変成エポキン樹脂系特殊塗料(2層目)	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
錆転換型塗	登装工法:下塗り						
			m2	1			
	合計						
	単価						円/m2

1次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0	
単 6号	錆転換型塗装工法:中塗り	弱溶剤形フッ素樹脂塗料(専用)濃彩	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
錆転換型塗	登装工法:中塗り		. 0	1			
			m2	1			
	슴計						
	単価						円/m2

1次単価表						2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 7号 蜻転換型塗装工法:上塗り	弱溶剤形フッ素樹脂塗料(専用)濃 彩	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
錆転換型塗装工法:上塗り						
		m2	1			
合計						

単価

1次単価表						2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 8号 清掃・水洗い		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	清掃・水洗い、無し、無し、無し	m2	1			単 23号
슴計						
単価						円/m2

円/m2

1	次単価表
---	------

			1 11-1 4	*		労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 9号	素地調整	素地調整種類:4種ケレン(動力工具と手工具の併用)	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,無し,無し,無し,4種ケレン(動力工具と手工具の併用)					単 24号
			m2	1			
	合計						
	単価						円/m2

1	次単価	丰
\perp	火卑恤。	攵

単価使用年月	2023. 02		
歩掛適用年月	2023. 02		
労務調整係数	1.000-00000	0.0	0

	<i>− y</i> \	1 11	•		労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 10号 下塗	塗装種別: 弱溶剤形変性エポ お樹脂塗料(1層) はけ・ローラー, 塗装箇所: 支承部, 塗装回数:1回	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,無し,無し,無し,弱溶剤形変性エポ゚キシ(1層)はけ・ローラ					単 25号
		m2	1			
合計						
単価						円/m2

	1次単価表					
単 11号 下塗	塗装種別: 弱溶剤形変性エポキン樹脂塗料(1層) はけ・ローラー, 塗装箇所: 支承部, 塗装回数:1回	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,無し,無し,無し,弱溶剤形変性はポギシ(1層)はけ・ローラ					単 25号
		m2	1			
合計						

単価

1次単価表						2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 12号 下塗	塗装種別:弱溶剤形変性エポ お樹脂塗料(1層) はけ・ローラー, 塗装箇所:支承部, 塗装回数:1回	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,無し,無し,無し,弱溶剤形変性エポ゚キシ(1層)はけ・ローラ	m2	1			単 25号
合計						
単価						円/m2

円/m2

							2023. 02
1 次単価表							2023. 02
		- <i>y</i> \	1 11			労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 13号	中塗	塗装種別:弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 濃彩, 塗装箇所: 桁部, 塗 装回数:1回	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		中塗り,無し,無し,無し,弱溶剤形ふっ素樹脂 はけ・ローラー,濃彩					単 26号
			m2	1			
	合計						
	単価						円/m2

1次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 14号 上塗	塗装種別:弱溶剤形ふっ素樹脂塗料 はけ・ローラー 濃彩,塗装箇所:車道桁部 ,塗装回数:1回	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	上塗り,無し,無し,無し,弱溶剤形ふっ素樹脂はけ・ローラー,濃彩	m2	1			単 27号
合計						
単価						円/m2

1次単価表					単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0	
単 15号	殼運搬	殻種別:コンクリート殻(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,5.7km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 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 16号	殻種別:コンクリート殻(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 28号
合計						
単価						円/m3

				1次国	单価表	表
畄	17분	手摺先行型枠組足場設置・撤去				

			•		労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 17号 手摺先行型枠組足場設置・撤去		単位	掛m2	単位数量	1	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
足場工	手摺先行型枠組足場,不要,標準(1.0)					単 29号
	,	掛m2	1			
合計						
単価						円/掛m2

1次単価表	÷
-------	---

単価使用年月	2023. 02
歩掛適用年月	2023. 02
労 務調整係数	1 000-00000 0 0 0

					万務調整係数	1.000-00000 0.0 0
英通誘導警備員 (B:昼間)		単位	人目	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						単 30号
		人目	1			
合計						
単価						円/人日

	2 次達	単価表	長		単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 19号 はつり工事カッター入れ【手間のみ】 コンクリート面 厚30mm程度		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
土木一般世話役		人	1			
特殊作業員		人	2			
普通作業員		人	1			
諸維費		式	1			労務費の25%
슴計						
単価						円/m

単価使用年月 2023. 02 2次単価表 歩掛適用年月 2023. 02 労務調整係数 1.000-00000 0.0 0 無筋構造物,機械施工,無し,無し,必 要 構造物取壊し 単 20号 単位 単位数量 単価 m310 名称・規格 条件 単位 数量 単価 金額 摘要 無筋構造物 昼間 機械施工 制約無 m310 合計 円/m3 単価

大 30 戸殊作業員 人 60 経作業員 人 30 取縮モルタル kg 1,875	○ 发出其						2023. 02
単位 単位 単位 単位 単位 数量 単値 単値 単値 単位 数量 単値 を額 描要 上で一般世話役 人 30 30 30 30 30 30 30		$\mathcal{L}_{\mathcal{U}}$	人早畑マ	文		歩掛適用年月	
名称・規格 条件 単位 数量 単価 金額 摘要 大一般世話役 人 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日本 30 日	価値停すすりは不乱で					万務調整係 級	1.000-00000 0.0 0
大一般世話役 人 30 2作業員 人 60 建作業員 人 30 取締をかか kg 1,875 芸雑費 式 1 労務費の15%	単 21号 無収縮モルタル打蔵工		単位	m3	単位数量	1	単価
人 30 所作業員 人 60 上収縮モレクル 人 30 財政総モレクル kg 1,875 新費 式 1 労務費の15% 合計 合計		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
大 60 大 30	土木一般世話役						
A 60 60 60 60 60 60 60			人	30			
人 60 A 30 取縮モルタル kg 1,875 新費 式 1 労務費の15%							
任業員				00			
大 30 kg 1,875 新費 式 1 合計 労務費の15%				60			
kg 1,875	社 大兵						
kg 1,875			人	30			
武 1 労務費の15%	無収縮モルタル						
式 1 労務費の15%			kg	1,875			
승 하	諸雑費						
승計			-1	1			労務費の15%
							7347794-51070
	A =1						
単価 円/m3	台計						
単価 円/m3							
	単価						円/m3

- 17 - 徳島県

	2次1	単価表	長		単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 22号 現場溶接工 (ジョイントプロテクター)		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
橋りょう世話役		人	10			
橋りょう特殊工		人	20			
諸雑費		式	1			労務費の35%
슴計						
単価						円/m

2次単位	価表
------	----

		. , ,, ,,	•		労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 23号 塗替塗装	清掃・水洗い,無し,無し,無し	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 昼間 清掃・水洗い 無						
1130H 3330 2 3 M		m2	100			
諸雑費(まるめ)						
		式	1			
合計						
単価						円/m2

2次単価表

単価使用牛月	2023. 02			
歩掛適用年月	2023. 02			
労務調整係数	1.000-00000	0.0	0	

	- 5 \	1 11	~		労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 24号 塗替塗装	素地調整,無し,無し,無し,4種ケレン(動力工具と手工具の併用)	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 昼間 素地調整 4種クレン 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	2023. 02
歩掛適用年月	2023. 02
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

		1 11-1 4			労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 25号 塗替塗装	下塗り,無し,無し,無し,弱溶剤形変性エポ゚キン(1層)はけ・ローラ	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 弱溶剤形変性エポキシ1層はけ・ローラー						
		m2	100			
諸雑費(まるめ)						
		式	1			
合計						
単価						円/m2

2	次単価差	丰
	1八 11 1四	LX.

単価使用年月	2023. 02			
歩掛適用年月	2023. 02			
労務調整係数	1.000-00000	0.0	0	

	- » ·	1 11	•		労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 26号 塗替塗装	中塗り,無し,無し,無し,弱溶剤形ふっ素樹脂 はけ・ローラー,濃彩	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 弱溶剤形ふっ素はけ・ローラー濃彩						
		m2	100			
諸雑費(まるめ)						
		式	1			
合計						
単価						円/m2

						一	1.000-00000 0.0 0
単 27号	塗替塗装	上塗り,無し,無し,無し,弱溶剤形ふっ素樹脂はけ・ローラー,濃彩	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 弱溶剤形ふ	2 塗替塗装 上塗 昼 無 っつ素はけ・ローラー濃彩						
			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	2023. 02			
歩掛適用年月	2023. 02			
労務調整係数	1.000-00000	0.0	0	

	- » ·	1 IPH >	•		労務調整係数	1.000-00000 0.0 0
単 28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	蓑		単価使用年月 歩掛適用年月 労務調整係数	2023. 02 2023. 02 1. 000-00000 0. 0 0
単 29号 足場工	手摺先行型枠組足場,不要,標準(1.0)	単位	掛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				
とびエ		人				
普通作業員		人				
ラフテレーンクレーン [油圧伸縮ジブ型] 25t吊		日	1. 4			
諸雑費(率+まるめ)		式	1			
合計						
単価						円/掛m2

	2次単価表								
単 30号 交通誘導警備員B		単位	人日	単位数量	労務調整係数 1	1.000-00000 0.0 0			
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			

機労材集計リスト (機械)

工事名	R 4 徳土 徳島引田線 板・川端 橋梁補修工	事(2)				
単価コード	名 称	規格	単位	数量	金額	摘要
L001130006	ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	25t吊	日	1. 526	65, 312	
M000301005	タ゛ンフ゜トラック [オンロート゛・テ゛ィーセ゛ル]	10t積級	供用日	0.003	52	
	合計額				65, 364	

見積単価一覧表

工事名	R4徳土 徳島引田線 板·川端 橋梁補修工事	(2)		
名称	規格	単位	単価	備考
鋼板現場ガス切断工	9mm	m	386	暫定単価
錆転換型塗装工法:素地調整 	二種ケレン	m2	25,000	
錆転換型塗装工法:表面処理	脱脂剤兼用防錆皮膜処理材	m2	6, 600	
錆転換型塗装工法:下塗り	変成球	m2	8, 400	
錆転換型塗装工法:下塗り	変成球	m2	8, 400	
錆転換型塗装工法:中塗り	弱溶剤形フッ素樹脂塗料(専用)濃彩	m2	12,000	
錆転換型塗装工法:上塗り	弱溶剤形フッ素樹脂塗料(専用)濃彩	m2	18,000	
処分費	コンクリート殻(無筋)	m3	1,610	平均運搬距離5.7km以下

数量計算書

橋梁補修工(支承補修工)数量計算書 (車道部)

沓座モルタル打替および塗装工数量

集計表

項目	細別	単位	A1橋台 固定	P1橋脚 可動	P2橋脚 固定	A2橋台 可動	合 計	備考
Coカッター	t=10mm	m	9. 07	9.07	12.09	3. 02	33. 25	
Coはつり	無筋	m²	0.04	0.03	0.04	0.01	0.11	
型枠	小型	m²	0. 23	0.15	0.20	0.05	0.63	
無収縮モルタル		m³	0.04	0.03	0.04	0.01	0.12	
鋼材現場ガス切断工	t=8mm	m	_	0.86	_	0. 29	1. 15	
現場溶接工	S=8mm, K=1.8	m	_	1. 55	_	0. 52	2.07	
構造物取壊し工	無筋	m³	0.04	0.03	0.04	0.01	0.12	

項目	細別	単位	A1橋台 固定	P1橋脚 可動	P2橋脚 固定	A2橋台 可動	合 計	備考
塗装工	錆転換型塗装工法	m²	0.45	1.16	0.60	1. 16	3.37	

塗装工(錆転換型塗装工法)

塗装工程	塗料名	使用量	塗装間隔
素地調整	2種		
表面処理	防錆前処理剤(鋼材露出部のみ)	(40g/m2)	5分~24時間
下塗	防錆塗料	100g/m2	4時間~10日
下塗	防錆塗料	100g/m2	16時間~10日
中塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料用中塗(専用塗料)	140g/m2	10時間~10日
上塗	弱溶剤形ふっ素樹脂塗料上塗 (専用塗料)	120g/m2	16時間~10日

[※]素地調整程度は2種とする。

[※]鋼材露出部は発錆部を意味する。

			量記	計算書	:	(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算	式		単位	小 計	合 計
塗装工: To 1	錆転換型塗装工法	(1.0式当り)					
A1橋台(第1径間)							
固定側支承							
<支承>		単位塗装面積 × 面数	×	箇所			
ピンチプレート	上面	0.007 × 1	×	2	m2	0.014	
"	側面	0.010 × 1	×	2	m2	0. 020	
					_		
	ピンチプレート	· 塗装面積			-		
	<u></u>				_		
		25			-		
	_ 8 8	22			-		
	<u> </u>	<u>3</u> 5			-		
	_				_		
					-		
		<u>3</u> 5			=		
					-		
		+0.080*0.055 = 0.007m2		010	, +		
		5+0. 035+0. 055+0. 080+0. 080) *0. 025) = (). U I Um2	<u>'</u>		
	合計 A = (0.007+0.01	0)*Z = 0.034MZ			_		
		0.040				0.010	
上沓	上面	0.012 × 1		1	m2	0. 012	
"	側面	0.021 × 1			m2	0. 021	
"	下面	0.012 × 1	×	1	m2	0. 012	
		L水冷壮不稳					
		上沓塗装面積	_				
		300	_				
	525		_				
	25 25	50 200 50	_				
	8	090809					
	09 08 09		_				
	<u></u>						
	上面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					
		300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2	-				
		$300\pm0.000\pm2.0\pm0.020\pm2.0\pm0.0211112$					
		350*0.060*4 = 0.012m2	-				
	下面 A = 0.0		_				
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2	_				
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					
	下面 A = 0.0	050*0.060*4 = 0.012m2					

		橋梁補修工(支承補修工)数量計算書		(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算 式	単位	小 計	合 計
塗装工: To 1	錆転換型塗装工法	(1.0式当り)			
A1橋台(第1径間)					
固定側支承					
<支承>		単位塗装面積 × 面数 × 箇所			
下沓	上面	0.028 × 1 × 1	m2	0. 028	
<u> </u>	工品	0.020 \(\tau \)	IIIZ	0.020	
		── 下沓塗装面積			
		下百空衣叫恨			
		-			
		80 240 80 —			
		_			
		_			
		 			
	A = (0 160^2*π	/4+0. 240*0. 160) -0. 080*0. 380 = 0. 028m2 —			
	N - (0.100 2π)(7 17 3, 240 10, 1007 0, 000 00 000 - 0, 020IIIZ			
サイドブロック		0.036 × 1 × 1	m2	0. 036	
<u> </u>		0.000		0.000	
	_ サイドブ	ロック塗装面積	, ,		
	_	「フク主衣山頂			
	_				
	- 30			-	
	15 55				
	_ <u>\$</u>	300 40			
	- <u>80</u>	220 80			
	-00-	380			
	-	300			
	A = (0.080*0.030*2+0.0	40*0.025*2+0.380*0.015+0.080*0.070)*2 = 0	036m2		
	- L - A = (0.080*0.030*2+0.0		. 036m2		
	- L - A = (0.080*0.030*2+0.0		036m2	!	
ナット	A = (0.080*0.030*2+0.0		n. 036m2	0.006	
ナット		0.003 × 1 × 2			
ナット					
ナット		40*0.025*2+0.380*0.015+0.080*0.070)*2 = 0 0.003 × 1 × 2 ナット塗装面積			
ナット		40*0.025*2+0.380*0.015+0.080*0.070)*2 = 0			
ナット		0.003 × 1 × 2 ナット塗装面積 21			
ナット		0.003 × 1 × 2 ナット塗装面積 21 42 42			
ナット	M24, 側面	40*0.025*2+0.380*0.015+0.080*0.070)*2 = 0 0.003 × 1 × 2			
ナット	M24, 側面	0.003 × 1 × 2 ナット塗装面積 21 42 42			
ナット	M24, 側面	40*0.025*2+0.380*0.015+0.080*0.070)*2 = 0 0.003 × 1 × 2			
ナット	M24, 側面	0.003 × 1 × 2 ナット塗装面積 21	m2		
ナット	M24, 側面	40*0.025*2+0.380*0.015+0.080*0.070)*2 = 0 0.003 × 1 × 2			0. 15

	1	橋梁補修工(支承補修工)對	放量言	計算書	:	(内訳)	(車道部)
名 称	規 格	算	式		単位	小 計	合 計
塗装工:To 1	錆転換型塗装工法	(1.0式当り)					
P1橋脚(第1径間)							
可動側支承							
<支承>		単位塗装面積 × 面数	×	箇所			
ピンチプレート	上面	0.007 × 1	l ×	2	m2	0. 014	
"	側面	0.010 × 1	l ×	2	m2	0. 020	
		16 NL 1+			_		
	ピンチプレー 	>塗装面槓			_		
					_		
		25			_		
	8	22			_		
		<u>3</u> 5			-		
		10			_		
		- 			_		
		<u>3</u> 5			_		
		0.000.0.000			_		
		+0.080*0.055 = 0.007m2)E	010-0	_		
	側面 A = (0.115+0.02 合計 A = (0.007+0.01	5+0. 035+0. 055+0. 080+0. 080) *0. 02	(5 = (). UTOM2	_		
	音計 A - (0.007+0.01	0)*Z - 0. 034IIIZ			_		
L 7k	LI	0.010	1	1	0	0.010	
<u>上</u> 沓	上面	0.012 × 1		1	m2	0. 012 0. 021	
"	側面 下面	0.021 × 1 0.012 × 1	<u> </u>	1 1	m2 m2	0. 021	
		0.012 ×	. ^	<u> </u>	IIIZ	0.012	
		── 上沓塗装面積					
		300					
	25 75						
	25	50 200 50					
	09 08 09	09 08 09					
	8 09						
		* * = -					
	上面 A = 0.	050*0.060*4 = 0.012m2					
		300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m	2				
		050*0.060*4 = 0.012m2					
	台計 A = 0.	012+0.021+0.012 = 0.045m2					

		橋梁補修工(支承補修工)数量計算	書	(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算 式	単位	小 計	合 計
塗装工:To 1	錆転換型塗装工法	(1.0式当り)			
P1橋脚(第1径間)					
可動側支承					
<支承>		_{単位塗装面積} × 面数 × 箇所			
下沓	上面	0.028 × 1 × 1	m2	0. 028	
		下沓塗装面積			
		_8024080			
		00 240 300			
		380			
	A = /0.100^0.	/A.O. 240O. 160O. 200O. 200O. 200O.			
	$A = (0.160 \ 2*\pi)$	/4+0. 240*0. 160) -0. 080*0. 380 = 0. 028m2			
サイドブロック		0.036 × 1 × 1	m2	0. 036	
2112-22		0.000		0.000	
	- サイドブロ	コック塗装面積			
	-				
	-	80			
	- 30				
	15.55				
	<u>49</u>	300 40		·	
		220 80		·	
	-	380			
	A = (0.080*0.030*2+0.04)	40*0. 025*2+0. 380*0. 015+0. 080*0. 070) *2 =	0.036m2		
ナット	M24, 側面	0.003 × 1 × 2	m2	0. 006	
)			IIIZ	0.000	
		ナット塗装面積 ―――――			
		21			
		42			
		M24ナット			
	A =				
	A =	M24ナット			
	A =	M24ナット			

		1		橋梁補修工	- (又 承 柵 1)。	上) 剱	量	十算書		(内語	尺)	(車道	部.
名	称	規	格	算			式		単位	小	計	合	計
金装工	: To 1	錆転換型塗	塗装工法		(1.0式当	IJ)							
1橋脚](第1径間)												
可動側													
 <支承					単位塗装面積 🗙	面数	×	笛所					
	ン ントプロテク	5 <u></u> Δ5	7イプ		0.079 ×			1	m2	0	079		
<i>/</i> 11	<u> </u>												
		D 5	7イプ		0.066 ×	<u>'</u>	×	1	m2	0.	066		
		・ ジョイントプロ	コテクター	-途装面積							_		
	_			上 秋四 庆							_		
		200	200 150 50								_		
	<u>Bタイ</u> フ	1111	100-1-	Aタイプ							_		
	- 02			8							_		
	_										_		
	360		-	215							_		
	_			/							_		
	92			2							_		
		I											
				-2 ¹							-		_
	_			* **									
		200	200								-		
	_										_		
		. —	. 0 000 . 0 05		. 0 0 70 0 04	12m2					_		
	Aタイプ	上面 A = 0.200	*0. 090+0. 05	0*0. 215+0. 200	kU. U/U = 0. 04	†JIIIZ							
							0) *()	. 025 =	0. 036n	12			
	 Aタイプ	側面 A = (0.20	0+0. 375+0. 2	00+0. 070+0. 150			0) *0	. 025 =	0. 036n	12	_		
	 Aタイプ		0+0. 375+0. 2	00+0. 070+0. 150			0)*0	. 025 =	0. 036n	12	_		
	Aタイプ Aタイプ 	側面 A = (0.20	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0.	00+0. 070+0. 150 079m2)+0. 215+0. 150)+0. 09(. 025 =	0. 036n	12	_ _ _		
	Aタイプ Aタイプ Bタイプ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0.	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20	0+0. 215+0. 150 00*0. 070 = 0.	032m2					 		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0.070+0.150 079m2 050*0.220+0.20 70+0.200+0.070	0+0. 215+0. 150 00*0. 070 = 0.	032m2					 		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0.070+0.150 079m2 050*0.220+0.20 70+0.200+0.070	0+0. 215+0. 150 00*0. 070 = 0.	032m2							
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0.070+0.150 079m2 050*0.220+0.20 70+0.200+0.070	0+0. 215+0. 150 00*0. 070 = 0.	032m2							
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2	0+0. 215+0. 150 00*0. 070 = 0.	032m2 032m2 0+0.150	0+0.					0.	2
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2	0+0. 215+0. 150 00*0. 070 = 0. 0+0. 150+0. 220	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =				
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2 —		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =				
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2 —		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =				
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =				
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2 —		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2 —		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2 —		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2 —		2!
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		
	─ Aタイプ ─ Aタイプ ─ Bタイプ ─ Bタイブ	側面 A = (0.20 合計 A = 0.043 上面 A = 0.200 側面 A = (0.21	0+0. 375+0. 2 +0. 036 = 0. *0. 070/2+0. 2+0. 220+0. 0	00+0. 070+0. 150 079m2 050*0. 220+0. 20 70+0. 200+0. 070 066m2)+0.215+0.150)0*0.070 = 0.)+0.150+0.220 雪脚 支承1基当	032m2 032m2)+0.150	0+0. Σ	070) *0.	025 =		Im2		

			量記	†算書	:	(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算	式		単位	小 計	合 計
塗装工: To 1	錆転換型塗装工法	(1.0式当り)					
P2橋脚(第3径間)							
固定側支承							
<支承>		単位塗装面積 × 面数	×	箇所			
ピンチプレート	上面	0.007 × 1	×	2	m2	0. 014	
"	側面	0.010 × 1	×	2	m2	0. 020	
	<u> </u>				_		
	ピンチプレート 	· 塗装面積					
	<u></u>				_		
	_	25			_		
		22			=		
		35			=		
	——————————————————————————————————————	1			_		
		<u>∽</u> 21			=		
		<u>3</u> 5			=		
					=		
-		+0.080*0.055 = 0.007m2			=		
		5+0. 035+0. 055+0. 080+0. 080) *0. 025	5 = 0	. 010m2			
	合計 A = (0.007+0.01	0)*2 = 0.034m2			_		
上沓	上面	0.012 × 1		1	m2	0. 012	
"	側面	0.021 × 1	×	1	m2	0. 021	
"	下面	0.012 × 1	×	1	m2	0. 012	
		上沓塗装面積					
		300					
		7					
	25 25	50 200 50					
	9	09					
	09 08 09	090809					
		99					
		ገ5ብቃብ ብ6ብቃ <i>ለ</i> − በ በ12m2					
		050*0.060*4 = 0.012m2 300+0.060*2*0.025*2 - 0.021m2					
	側面 A = (0.	300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2	_				
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					
	側面 A = (0. 下面 A = 0.(300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m2 050*0.060*4 = 0.012m2					

		橋梁補修工(支承補修工)数量計算書		(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算 式	単位	小 計	合 計
塗装工: To 1	錆転換型塗装工法	(1.0式当り)			
P2橋脚(第3径間)					
固定側支承					
<支承>		_{単位塗装面積} × 面数 × 箇所			
下沓	上面	0.028 × 1 × 1	m2	0. 028	
		下沓塗装面積			
	<u> </u>	_			
		80 240 80			
		-			
		_			
		380			
	<u></u>	 			
	$A = (0.160^2 * \pi / 4)$	4+0. 240*0. 160) -0. 080*0. 380 = 0. 028m2 -			
			_		
サイドブロック		0.036 × 1 × 1	m2	0. 036	
	ー エノバ ゔ ロ	」 リック塗装面積		<u> </u>	
				-	
		<u>80</u>		-	
	30				
	15 55				
	40	300 40			
	80	220 80		-	
		380			
	A = (0.080*0.030*2+0.040	0*0.025*2+0.380*0.015+0.080*0.070)*2 =	0. 036m2		
		, 2			
ナット	M24, 側面	0.003 × 1 × 2	m2	0. 006	
, , , ,			III.	0.000	
	-	ナット塗装面積 — <u>————</u> — <u>———</u> ——			
		72			
		21			
		42			
		M24ナット			
	۸ _	0. 022*0. 021*6 = 0. 003m2			
	A =	U. UZZŤU. UZ I ŤU - U. UUSIIIZ			
		(P2橋脚 支承1基当り) Σ =	m2		0. 15
		(P2橋脚 支承) 4Σ =	m2		0. 60
	1		1		

	T	橋梁補修工(支承補修工)對	数量:	十算書	:	(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算	式		単位	小 計	合 計
塗装工:To 1	錆転換型塗装工法	(1.0式当り)					
A2橋台(第3径間)							
可動側支承							
<支承>		単位塗装面積 × 面数	×	箇所			
ピンチプレート	上面	0.007 × 1	×	2	m2	0.014	
"	側面	0.010 × 1	×	2	m2	0. 020	
					_		
	ピンチプレー l	>塗装面積					
					_		
		22			_		
	&	22			_		
	80	35			_		
	<u></u>	-			_		
					_		
		<u>3</u> 5			_		
					_		
	上面 A = 0.115*0.025	+0.080*0.055 = 0.007m2			_		
		5+0. 035+0. 055+0. 080+0. 080) *0. 02	5 = 0	. 010m2	<u> </u>		
	合計 A = (0.007+0.01	0)*2 = 0.034m2			_		
上沓	上面	0.012 × 1	×	1	m2	0. 012	
"	側面	0.021 × 1	×	1	m2	0. 021	
"	下面	0.012 × 1	×	1	m2	0. 012	
		上沓塗装面積					
		300					
	25. 25.	FO 200 FO					
	20	50 200 50					
	09 08 09	09 08 09	_				
	09	09					
		1 11 1					
		050*0.060*4 = 0.012m2	_				
		300+0.060*2)*0.025*2 = 0.021m	2				
		050*0.060*4 = 0.012m2 012+0.021+0.012 = 0.045m2					
	□ at A = 0.1	JIZ:U. UZI∓U. UIZ — U. U43IIIZ					

		橋梁補修工(支承補修工)数量計算	書(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算 式	単位 小計	合 計
塗装工:To 1	錆転換型塗装工法	(1.0式当り)		
A2橋台(第3径間)				
可動側支承				
<支承>		_{単位塗装面積} × 面数 × 箇所	î	
下沓	上面	0.028 × 1 × 1	1 m2 0.028	
		下沓塗装面積		
		80 240 80		
		08		
		380		
	A = (0.160 ² *)	7/4+0.240*0.160)-0.080*0.380 = 0.028m2		
サイドブロック		0.036 × 1 × 1	1 m2 0.036	
	 _ _ サイドブ	「ロック塗装面積		
	- 12 25 25 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 12 30 - 1	300 40 220 80 380		
	- A = (0.080*0.030*2+0.	040*0. 025*2+0. 380*0. 015+0. 080*0. 070) *2	= 0.036m2	
ナット	M24, 側面	0.003 × 1 × 2	2 m2 0.006	
		ナット塗装面積 ――――		
		42		
				+
		M24ナット		1
	A	= 0.022*0.021*6 = 0.003m2		1
				1

		_		支承補修工)	汉重语	十算書		(内語	沢)	(車道部
名	称	規格	· 算		式		単位	小	計	合 討
き装工	: To 1	錆転換型塗装工法		(1.0式当り)						
2橋台	·(第3径間)									
丁動側										
<u>・ </u>			h h	^{≦位塗装面積} × 面数	×	笛昕				
	ン ントプロテクター	∧					m?	0	079	
<u>ンョ1</u>	フトノロテクダー	Aタイプ			l ×	1	m2			
		Bタイプ		0.066 ×	l ×	1	m2	0.	066	
	_ ジョ	' イントプロテクタ	ター塗装面積						_	
	_	200 200)							
	<u>Bタイプ</u>	212 150							_	
	_									
	- 02		8							
	360		215							
	_ 38 /		3 2 /							
	- 02								_	
	_								_	
									_	
	<u> </u>		₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩ ₩						_	
		200 200	1						_	
	<u> </u>	<u> </u>	<i>,</i>						_	
		5 Λ = Ο 300~0 000·0	ገ በፍበቀበ 21ፍ፣ለ 200።ላ	070 - 0 042-0					_	
			0. 050*0. 215+0. 200*0.					_	_	
			0.000.0.070.0.450.4	V 04E 0 4E0 0 0	^^ ^^	005	A AAA			
	<u></u>		-0. 200+0. 070+0. 150+0). 215+0. 150+0. 0	90) *0	. 025 =	0.036n	12		
	<u></u>	i A = (0.200+0.375+ - A = 0.043+0.036 =). 215+0. 150+0. 0	90)*0	. 025 =	0. 036n	12	<u> </u>	
	 Aタイプ合計 	A = 0.043+0.036 =	= 0.079m2			. 025 =	0. 036n	12	<u>-</u>	
	Aタイプ合計 Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = Ā A = 0.200*0.070/2	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200	kO.070 = 0.032m	2				<u>-</u> -	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200 +0.070+0.200+0.070+0	kO.070 = 0.032m	2				- - 4m2 -	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = Ā A = 0.200*0.070/2	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200 +0.070+0.200+0.070+0	kO.070 = 0.032m	2				 4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200 +0.070+0.200+0.070+0	kO.070 = 0.032m	2				 4m2 	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	kO.070 = 0.032m).150+0.220+0.1	2 50+0.	070) *0.	025 =		 4m2 	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		- - 4m2 - -	0. 2
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	kO.070 = 0.032m).150+0.220+0.1	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =			0. 2
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		 4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =			
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		1m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =			
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		1m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2 —	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		1m2 —	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		1m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2 —	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		4m2	
	─ Aタイプ合計 ─ Bタイプ上面 ─ Bタイプ上面	A = 0.043+0.036 = A = 0.200*0.070/2 A = (0.212+0.220+	= 0.079m2 2+0.050*0.220+0.200* +0.070+0.200+0.070+0 = 0.066m2	k0.070 = 0.032m).150+0.220+0.1 - 支承1基当り)	2 50+0. Σ	070) *0.	025 =		1m2 —	

沓座モルタル打替工 集計表 (車道部)

作業工程	作業工程		数量						
(沓座モルタル打替工)		単位	A1橋台 (固定側)	P1橋脚 (可動側)	P2橋脚 (固定側)	A2橋台 (可動側)	合計		
Coカッター	t=10mm	m	9. 07	9. 07	12. 09	3. 02	33. 25		
Coはつり	無筋	m3	0. 04	0. 03	0. 04	0. 01	0. 12		
型枠	小型	m2	0. 23	0. 15	0. 20	0. 05	0. 63		
無収縮モルタル		m3	0. 04	0. 03	0. 04	0. 01	0. 12		
鋼材現場 ガス切断エ	t=8mm	m	-	0. 86	_	0. 29	1. 15		
現場溶接工	S=8mm K=1.8	m		1. 55	_	0. 52	2. 07		
構造物取壊しエ	無筋	m3	0. 04	0. 03	0. 04	0. 01	0. 12		

		橋梁補修工(支承補修工)	数量計算書	:	(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算	式	単位	小 計	合 計
沓座モルタル打替工		(1.0式当り)				
A1橋台(第1径間)						
固定側支承						
Coカッター	t=10mm	(0. 400+0. 620) *2+0. 240*2+0). 16*π)	m	3. 023	
			3 Σ =	m		9. 069
Coはつり	無筋					
		はつり1面積・・・(1/2*0.400^2*)	τ /4*2+0. 400*0. 2	40) - (1/2	* 0. 160 ²	
		*π/4*2+0.16	0*0. 240) =0. 163	m2		
		はつり2面積・・・(0.400*0.620)-	(1/2*0. 160 ² *π	/4*2+0. 1	60*0. 240)	
		=0. 200 m3				
支承101		0. 163*0. 030+0. 200*0. 030		m3	0. 011	
支承102		0. 163*0. 030+0. 200*0. 035		m3	0. 012	
支承103		0. 163*0. 030+0. 200*0. 047		m3	0. 014	
			Σ =	m3		0. 037
型枠	小型					
 支承101	11-2	(0. 620+0. 400) *2*0. 030		m2	0. 061	
支承102		(0. 620+0. 400) *2*0. 035		m2	0. 071	
支承102		(0. 620+0. 400) *2*0. 047		m2	0. 096	
文承100		(0. 020 10. 400) 1210. 041	Σ=	m2	0.000	0. 228
for the 6th - 11 for 11						
無収縮モルタル		無収縮モルタル体積・・・(0.400*0.62	0-(1/2*0.160^2*	π/4*2+0	. 160*0. 240))*	(0. 030+h)
		=0. 189h+0. 00	6 m3			
支承101		0. 189*0. 030+0. 006		m3	0. 012	
支承102		0. 189*0. 035+0. 006		m3	0. 013	
支承103		0. 189*0. 047+0. 006		m3	0. 015	
			Σ=	m3		0. 040
 構造物取壊しエ	無筋	Coはつり量と同量		m3		0. 037
押旦初収場し工	現況図	のはフリ重と同重		補修計画	[2]	0.037
	正面図			正面図		
<u>既股箱</u> 抜 t=30mm ≳ ↓	100 000 100	10 c \$100	8	115 80 35 3	115 5 80 型枠	<u>=</u>
<u>Colt</u>	2 120 380 120 620	<u> </u>	120	380 620	120 無収料	<u>ままルタル</u>
		\vdash		_		
	平面図 620 190 240 190		190	平面図 620 240	190 型	
	80 80			30	80	<u> </u>
120		<u>Coはつり1</u>	120			
400			120 160	9		
	ı I	Colto 42		1	無収縮モ	ルタル

		橋梁補修工(支承補修工)数量計算書		(内訳)	(車道部)
名	規格	算 式	単位	小 計	合 計
沓座モルタル打替工		(1.0式当り)			
P1橋脚(第1径間)					
可動側支承					
Coカッター	t=10mm	(0. 400+0. 620) *2+0. 240*2+0. 16* π)	m	3. 023	
		3 Σ =	m		9. 069
Coはつり	無筋				
支承201		0. 163*0. 030+0. 200*0. 035	m3	0. 012	
支承202		0. 163*0. 030+0. 200*0. 029	m3	0. 011	
支承204		0. 163*0. 030+0. 200*0. 010	m3	0. 007	
		Σ=	m3		0. 029
	小型				
支承201		(0. 620+0. 400) *2*0. 035	m2	0. 07	
支承202		(0. 620+0. 400) *2*0. 029	m2	0.06	
支承204		(0. 620+0. 400) *2*0. 010	m2	0. 02	
X77.201		Σ=	m2	0. 02	0. 150
無収縮モルタル					
支承201		0. 189*0. 035+0. 006	m3	0. 013	
支承201		0. 189*0. 029+0. 006	m3	0. 011	
支承204		0. 189*0. 010+0. 006	m3	0. 008	
X,712.01		Σ=	m3	0.000	0. 032
鋼材現場ガス切断工	t=8mm	(0. 090+0. 070+0. 070+0. 057) *3	m		0. 861
19.19.14.14.17	すみ肉 S=8mm	(0.000,0.070,0.070,0.057),1.0.0			1 550
現場溶接工	6mm換算率 1.8	(0. 090+0. 070+0. 070+0. 057) *1. 8*3	m		1. 550
構造物取壊しエ	無筋	Coはつり量と同量	m3		0. 029
	平面図		平面図		
鋼材現場ガス切断工 t=8mm (可動側)	1- 12	鋼材現場ガス切断工 t=8mm 現場溶接工 (可動側) (可動側)	1-	<u>/</u> p	
	18		<u> </u>		(可動側)
	0	(8)		•	
Ę		2	22		
	=90+70+57+70=287mm	1.00	70+57+70	1-207	
	=90+70+57+70=287mm	L=90+	/0+5 /+ /(1=28/mm	
	T.		1		

		橋梁補修工(支承補修工)数量計算書		(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算 式	単位	小 計	合 計
沓座モルタル打替工		(1.0式当り)			
P2橋脚(第3径間)					
固定側支承					
Coカッター	t=10mm	(0. 400+0. 620) *2+0. 240*2+0. 160* π)	m	3. 023	
		4 Σ =	m		12. 092
Coはつり	無筋				
支承501		0. 163*0. 030+0. 200*0. 013	m3	0. 007	
支承502		0. 163*0. 030+0. 200*0. 028	m3	0. 010	
支承503		0. 163*0. 030+0. 200*0. 015	m3	0. 008	
支承504		0. 163*0. 030+0. 200*0. 020	m3	0. 009	
2,7,001		Σ=	m3	0.000	0. 035
			iiio		0.000
	小型				
		(0. 620+0. 400) *2*0. 013	m2	0. 061	
支承502		(0. 620+0. 400) *2*0. 028	m2	0. 071	
支承503		(0. 620+0. 400) *2*0. 015	m2	0. 031	
支承504		(0. 620+0. 400) *2*0. 020	m2	0. 041	
文外304		Σ =	m2	0. 041	0. 204
		Σ-	IIIZ		0. 204
無収縮モルタル					
支承501		0. 189*0. 013+0. 006	m3	0.008	
支承502		0. 189*0. 028+0. 006	m3	0. 011	
支承503		0. 189*0. 015+0. 006	m3	0. 009	
支承504		0. 189*0. 020+0. 006	m3	0. 010	
		Σ=	m3		0. 038
構造物取壊しエ	無筋	Coはつり量と同量	m3		0. 035

		橋梁補修工(支承補修工)数量計算書		(内訳)	(車道部)
名 称	規格	算 式	単位	小 計	合 計
沓座モルタル打替エ		(1.0式当り)			
A2橋台部(第3径間)					
可動側支承					
Coカッター	t=10mm	(0. 400+0. 620) *2+0. 240*2+0. 16* π)	m	3. 023	
		Σ =	m		3. 023
Coはつり	無筋				
支承604		0. 163*0. 030+0. 200*0. 023	m3	0.009	
		Σ =	m3		0. 009
型枠	小型				
支承604		(0. 620+0. 400) *2*0. 023	m2	0. 047	
		Σ =	m2		0. 047
無収縮モルタル					
支承604		0. 189*0. 023+0. 006	m3	0. 010	
		Σ=	m3		0. 010
鋼材現場ガス切断工	t=8mm	(0. 090+0. 070+0. 070+0. 057) *1	m		0. 287
現場溶接工	すみ肉 S=8mm 6mm換算率 K=1.8	(0. 090+0. 070+0. 070+0. 057) *1. 8*1	m		0. 517
構造物取壊しエ	無筋	Coはつり量と同量	m3		0. 009

	T.		橋梁補修工(支承補修工)数量計算書			(下り車線側歩道部)	
名 称	規	格	算	式	単位	小 計	合 計
第3径間 P2橋脚							
<支承>	Rc-Ⅲ塗装系						
アンカーバー塗装工:To 2	(4種+塗布型素均	地調整剤)	(1.0封	(当り)			
清掃・水洗い			0. 025* π *0. 070*2*1		m2		0. 01
素地調整	4種+塗布型 弱溶剤形変性	素地調整剤	0. 025* π *0. 070*2*1		m2		0. 01
下塗り	羽冶荆形发注-(鋼材露出	部のみ)	0. 025* π *0. 070*2*1		m2		0. 01
下塗り	弱溶剤形変性コ	ェポキシ樹脂	0. 025* π *0. 070*2*1		m2		0. 01
下塗り	弱溶剤形変性コ	エポキシ樹脂	0. 025* π *0. 070*2*1		m2		0. 01
中塗り	弱溶剤形変性 塗料用 弱溶剤形変性	中塗	0. 025* π *0. 070*2*1		m2		0. 01
上塗り	羽/A 用 形 変 注	上塗	0. 025* π *0. 070*2*1		m2		0. 01
		塗	装工詳細図				
				塗装工(Rc-Ⅲ 塗装系 (4種ケレン+塗布形)			
	▽横桁						
				0/			
				<u>-</u>			
 アンカ-	ーボルト φ25 L=6	800 (Fix)					
7.73	φ25 L=6						
		Ü	U				
<u> </u>		-				-	
		_	300			-	
	<u> </u>		-				