

見積参考資料

工事名 R2三土 観音寺池田線（三好大橋） 三・井川西井川 橋梁修繕
工事

◇経費情報◇

工種区分	橋梁保全工事
単価地区	三好 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。

設計内訳書（本01）

工事名	R 2 三土 観音寺池田線（三好大橋） 三・井川西井川 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				
桁補強材製作工		式	1				
製作加工(本橋)	鋼材規格:鋼板SS400, SM400A	t	0.476				単 1号
製作加工(側道橋)	鋼材規格:鋼板SS400, SM400A	t	0.021				単 2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				
橋梁補修工		式	1				
鋼部材補修工		式	1				
芯出し調整工		m2	4.9				単 3号
補強部材取付工		箇所	26				単 4号
現場孔明		本	340				単 5号

設計内訳書（本01）

工事名	R 2 三土 観音寺池田線（三好大橋） 三・井川西井川 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
補修工事がス切断切削仕上工		6. 0mm, 3. 2mm	m	4				単 6号
高力ボルト本締工			本	370				単 7号
現場溶接鋼桁補強工			m	9. 2				単 8号
リベット撤去工			本	8				単 9号
橋梁地覆補修工			式	1				
地覆切欠き部補修			m3	0. 007				単 10号
足場・防護		防護種類:シート	m2	231				単 11号
ひび割れ補修工			式	1				
充てん工法		1構造物当り 補修延べ延長:20m未満, 材料種類:ポリマーセメント	構造物	1				単 12号
低圧注入工法		1構造物当り 補修延べ延長:25m未満, 材料種類:エポキシ系樹脂	構造物	1				単 13号
断面修復工			式	1				
左官工法 上部: 0. 12m3		1構造物当り 修復延べ体積:0. 12m3, 材料種類:ポリマーセメントモルタル, 鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理:有り	構造物	1				単 14号
左官工法 上部: 0. 078m3		1構造物当り 修復延べ体積:0. 1m3未満, 材料種類:ポリマーセメントモルタル, 鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理:有り	構造物	1				単 15号

設計内訳書（本01）

工事名	R 2 三土 観音寺池田線（三好大橋） 三・井川西井川 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
左官工法 下部：0.041m3	1構造物当り修復延べ体積：0.1m3未満,材料種類：ホ リマーセメントモルタル,鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理：有り	構造物	1				単 16号
左官工法 下部：0.019m3	1構造物当り修復延べ体積：0.1m3未満,材料種類：ホ リマーセメントモルタル,鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理：有り	構造物	1				単 17号
左官工法 下部：0.056m3	1構造物当り修復延べ体積：0.1m3未満,材料種類：ホ リマーセメントモルタル,鉄筋ケレン・鉄筋防錆処理：有り	構造物	1				単 18号
吊足場(主体足場)	板張防護：有り,シート張防護：有り	m2	1,000				単 19号
土留め壁設置		式	1				
土留め壁設置工		式	1				内 1号
足場工 単管足場		掛m2	28				単 20号
モルタル補修工		式	1				
沓座モルタル修景工		式	1				内 2号
構造物撤去工		式	1				
運搬処理工		式	1				
殻運搬	殻種別：コンクリート殻(無筋)	m3	0.329				単 21号
殻処分	殻種別：コンクリート殻(無筋)	m3	0.329				単 22号

設計内訳書（本01）

工事名	R 2 三土 観音寺池田線（三好大橋） 三・井川西井川 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
仮設工		式	1				
交通管理工		式	1				
交通誘導警備員 (A)		人日	25				単 23号
交通誘導警備員 (B)		人日	100				単 24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	1				単 25号
共通仮設費（率計上）		式	1				
純工事費		式	1				
現場管理費		式	1				
（現場原価）		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	R 2 三土 観音寺池田線（三好大橋） 三・井川西井川 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
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	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 1号	土留め壁設置工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
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, 無し, 全ての費用	m3	0. 23				
型枠	一般型枠, 小型構造物	m2	2. 5				
鉄筋	SD345 D13, 全ての費用	t	0. 016				
フィッソク (厚2cm以下)		m2	0. 5				
コンクリート削孔 (電動ハンマドリル40mm)	30mm以上200mm未満	孔	10				
エポキシ樹脂 w=1200kg/m3		kg	1				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 2号	沓座モルタル修景工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
無収縮モルタル		m3	0. 019				単 40号
型枠	一般型枠, 小型構造物	m2	0. 22				
鉄筋	SD295A D10, 全ての費用	t	0. 002				
フィニッシュ(厚2cm以下)		m2	0. 27				
構造物とりこわし	無筋構造物, 人力施工, 無し, 無し	m3	0. 009				単 41号
合計							

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 1号	製作加工(本橋)	鋼材規格:鋼板SS400, SM400A	単位	t	単位数量	0. 476	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
桁補強材料費 鋼板 SS400 t=6			t	0. 008			単 26号	
桁補強材料費 鋼板 SS400 t=9			t	0. 034			単 27号	
桁補強材料費 鋼板 SS400 t=10			t	0. 243			単 28号	
桁補強材料費 鋼板 SM400A t=8			t	0. 043			単 29号	
桁補強材料費 鋼板 SM400A t=9			t	0. 007			単 30号	
桁補強材料費 鋼板 SM400A t=10			t	0. 072			単 31号	
桁補強材料費 鋼板 SM400A t=13			t	0. 003			単 32号	
桁補強材料費 鋼板 SM400A t=19			t	0. 043			単 33号	
桁補強材料費 形鋼 SS400 L-125*90*10			t	0. 023			単 34号	
摩擦接合用高力ボルト(六角) F10T M22×60			組	24				
摩擦接合用高力ボルト(六角) F10T M22×65			組	16				
摩擦接合用高力ボルト(六角) F10T M22×70			組	282				

單僱使用年月	2020.08
步掛適用年月	2020.08
勞務調整係數	1.000-00000 0.0 0

– 9 –

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 2号	製作加工(側道橋)	鋼材規格:鋼板SS400, SM400A	単位	t	単位数量	0.021	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
桁補強材料費 鋼板 SS400 t=9			t	0.004			単 27号	
桁補強材料費 鋼板 SS400 t=10			t	0.002			単 28号	
桁補強材料費 鋼板 SM400A t=3.2			t	0.006			単 35号	
桁補強材料費 平鋼 SS400 FB6*90			t	0.001			単 36号	
桁補強材料費 角形鋼管 STKR400□75*45*3.2			t	0.003			単 37号	
桁補強材料費 角形鋼管 STKR400□125*75*3.2			t	0.005			単 38号	
摩擦接合用高力ボルト(六角) F10T M22×70			組	6				
合計								
単価							円/t	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 3号	芯出し調整工		単位	m2	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人					
橋りょう特殊工			人					
普通作業員			人					
諸雑費			式	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 4号	補強部材取付工		単位	箇所	単位数量	16	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人					
橋りょう特殊工			人					
普通作業員			人					
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円／箇所	

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 5号	現場孔明		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	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 6号	補修工事かゝス切断切削仕上工	6.0mm, 3.2mm	単位	m	単位数量	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					
橋りょう特殊工			人					
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 7号	高力ボルト本締工		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	
本締め工		370本	本	1			単 39号	
合計								
単価							円／本	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 8号	現場溶接鋼桁補強工		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	
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	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	リベット撤去工		単位	本	単位数量	86	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人					
橋りょう特殊工			人					
普通作業員			人					
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円／本	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	地覆切欠き部補修		単位	m3	単位数量	0.007	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
無収縮モルタル			m3	0.007			単 40号	
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	0.08				
鉄筋		SD345 D13, 全ての費用	t	0.001				
構造物とりこわし		無筋構造物, 人力施工, 無し, 無し	m3	0.005			単 41号	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 11号	足場・防護	防護種類:シート	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	
足場・防護		シート+板張, 1回, 3.5月を超え4.0月以下	m2	1				
合計								
単価							円/m2	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 12号	充てん工法	1構造物当り補修延べ延長:20m未満, 材料種類:ポリマーセメント	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ひび割れ補修工(充てん工法)		20m未満, 0.154kg	構造物	1			単 42号	
合計								
単価							円/構造物	

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 13号	低圧注入工法	1構造物当り補修延べ延長:25m未満, 材料種類:エポキシ系樹脂	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ひび割れ補修工(低圧注入工法)		25m未満, 0. 295kg, 0. 017kg, 10個	構造物	1			単 43号	
合計								
単価							円／構造物	

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 14号	左官工法 上部: 0. 12m3	1構造物当り修復延べ体積:0. 12m3, 材料種類:ポリマーセメントモルタル, 鉄筋クレン・ 鉄筋防錆処理:有り	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
断面修復工(左官工法)		有り, 0. 1m3以上, 0. 12m3	構造物	1			単 44号	
合計								
単価							円／構造物	

1 次単価表

						単価使用年月	2020. 08	
						歩掛適用年月	2020. 08	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 15号	左官工法 上部：0. 078m3	1構造物当り修復延べ体積:0. 1m3未 満, 材料種類:ボ リマーセメントモルタル, 鉄筋ケ ン・鉄筋防錆処理:有り	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
断面修復工(左官工法)		有り, 0. 1m3未満, 0. 078m3	構造物	1			単 45号	
合計								
単価							円／構造物	

1 次単価表

						単価使用年月	2020. 08	
						歩掛適用年月	2020. 08	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 16号	左官工法 下部：0. 041m3	1構造物当り修復延べ体積:0. 1m3未 満, 材料種類:ボ リマーセメントモルタル, 鉄筋ケ ン・鉄筋防錆処理:有り	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
断面修復工(左官工法)		有り, 0. 1m3未満, 0. 041m3	構造物	1			単 46号	
合計								
単価							円／構造物	

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 17号	左官工法 下部：0. 019m3	1構造物当り修復延べ体積：0. 1m3未 満, 材料種類：ボ リマーセメントモルタル, 鉄筋ケ ン・鉄筋防錆処理：有り	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
断面修復工(左官工法)		有り, 0. 1m3未満, 0. 019m3	構造物	1			単 47号	
合計								
単価							円／構造物	

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 18号	左官工法 下部：0. 056m3	1構造物当り修復延べ体積：0. 1m3未 満, 材料種類：ボ リマーセメントモルタル, 鉄筋ケ ン・鉄筋防錆処理：有り	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
断面修復工(左官工法)		有り, 0. 1m3未満, 0. 056m3	構造物	1			単 48号	
合計								
単価							円／構造物	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 19号	吊足場(主体足場)	板張防護:有り,シート張防護:有り	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
主体足場(パイプ吊足場)		トラス・アーチ,設置・撤去・賃料,4月	m2	1			単 49号	
板張防護工		設置・撤去・賃料,4月,両側朝顔	m2	1			単 50号	
シート張防護工		設置・撤去・賃料,4月,両側朝顔	m2	1			単 51号	
合計								
単価							円/m2	

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 20号	足場工 単管足場		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		単管足場, 必要, 標準(1. 0)	掛m2	1			単 52号	
合計								
単価							円／掛m2	

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 21号	殻運搬	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		Co(無筋・鉄筋)構造物とりこわし, 機械積込, 無し, 49. 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	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22号	殻処分	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 53号	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 23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 54号	
合計								
単価							円／人日	

1 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 24号	交通誘導警備員 (B)		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員B			人日	1			単 55号	
合計								
単価							円／人日	

1 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 25号	近接調査計測工		単位	m2	単位数量	5	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
技師(A)			人					
技師(C)			人					
橋りょう特殊工			人					
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円/m2	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 26号	桁補強材料費 鋼板 SS400 t=6		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3.0以上			t	1.15				
中厚板 規格エキストラ SS400			t	1.15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カータ形式			t	1.15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 27号	桁補強材料費 鋼板 SS400 t=9		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3.0以上			t	1.15				
中厚板 規格エキストラ SS400			t	1.15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カーター形式			t	1.15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 28号	桁補強材料費 鋼板 SS400 t=10		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3.0以上			t	1.15				
中厚板 規格エキストラ SS400			t	1.15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カータ形式			t	1.15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 29号	桁補強材料費 鋼板 SM400A t=8		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3. 0以上			t	1. 15				
中厚板 規格エキストラ SM400A t<=38			t	1. 15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カータ形式			t	1. 15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 30号	桁補強材料費 鋼板 SM400A t=9		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3.0以上			t	1.15				
中厚板 規格エキストラ SM400A t<=38			t	1.15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カータ形式			t	1.15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 31号	桁補強材料費 鋼板 SM400A t=10		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3.0以上			t	1.15				
中厚板 規格エキストラ SM400A t<=38			t	1.15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カータ形式			t	1.15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 32号	桁補強材料費 鋼板 SM400A t=13		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3. 0以上			t	1. 15				
中厚板 規格エキストラ SM400A t<=38			t	1. 15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カーター形式			t	1. 15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 33号	桁補強材料費 鋼板 SM400A t=19		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3.0以上			t	1.15				
中厚板 規格エキストラ SM400A t<=38			t	1.15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カータ形式			t	1.15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 34号	桁補強材料費 形鋼 SS400 L-125*90*10		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	
不等辺山形鋼 SS400 L-125*90*10			t	1. 12				
合計								
単価							円／t	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 35号	桁補強材料費 鋼板 SM400A t=3.2		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	
鋼板(中板) (販売) 無規格 3.0以上			t	1.15				
中厚板 規格エキストラ SM400A t<=38			t	1.15				
寸法エキストラ(鋼橋製作用) カータ形式			t	1.15				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 36号	桁補強材料費 平鋼 SS400 FB6*90		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	
平鋼 SS400 6×90～100			t	1. 12				
合計								
単価							円／t	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 37号	桁補強材料費 角形鋼管 STKR400□75*45*3. 2		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	
構造用角形鋼管 STKR400 □75*45*3. 2			t	1. 12				
合計								
単価							円／t	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 38号	桁補強材料費 角形鋼管 STKR400□125*75*3. 2		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	
構造用角形鋼管 STKR400 □125*75*3. 2			t	1. 12				
合計								
単価							円／t	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 39号	本締め工	370本	単位	本	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人					
橋りょう特殊工			人					
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／本	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 40号	無収縮モルタル		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	
普通作業員			人					
無収縮剤 セメント系 プレミックスタイプ			kg	1, 875				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 41号	構造物とりこわし	無筋構造物, 人力施工, 無し, 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	
無筋構造物 昼間 人力施工 制約無			m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 42号	ひび割れ補修工(充てん工法)	20m未満, 0.154kg	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人					
特殊作業員			人					
普通作業員			人					
材料費 ポ リマーセメント系モルタル 標準使用量1925kg/m3			kg	0.185				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／構造物	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 43号	ひび割れ補修工(低圧注入工法)	25m未満, 0. 295kg, 0. 017kg, 10個	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人					
特殊作業員			人					
普通作業員			人					
注入材 ひび割れ補修 注入材			kg	0. 295				
シール材 シール材 エポキシ樹脂			kg	0. 023				
材料費 注入器具(低圧注入工法)			個	10				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／構造物	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 44号	断面修復工(左官工法)	有り, 0.1m3以上, 0.12m3	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人					
特殊作業員			人					
普通作業員			人					
材料費 ポリマーセメントモルタル 左官工法用			m3	0.142				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／構造物	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 45号	断面修復工(左官工法)	有り, 0.1m3未満, 0.078m3	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人					
特殊作業員			人					
普通作業員			人					
材料費 ポリマーセメントモルタル 左官工法用			m3	0.092				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／構造物	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 46号	断面修復工(左官工法)	有り, 0.1m3未満, 0.041m3	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人					
特殊作業員			人					
普通作業員			人					
材料費 ポリマーセメントモルタル 左官工法用			m3	0.048				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／構造物	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 47号	断面修復工(左官工法)	有り, 0.1m3未満, 0.019m3	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人					
特殊作業員			人					
普通作業員			人					
材料費 ポリマーセメントモルタル 左官工法用			m3	0.022				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／構造物	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 48号	断面修復工(左官工法)	有り, 0.1m3未満, 0.056m3	単位	構造物	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人					
特殊作業員			人					
普通作業員			人					
材料費 ポリマーセメントモルタル 左官工法用			m3	0.066				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／構造物	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 49号	主体足場(ﾊﾞｲﾌﾞ 吊足場)	ﾄﾗｽ・ｱｰﾁ, 設置・撤去・賃料, 4月	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう特殊工			人					
主体足場賃料 ﾊﾞｲﾌﾞ 吊足場			月					
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 50号	板張防護工	設置・撤去・賃料, 4月, 両側朝顔	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう特殊工			人					
防護材賃料			月					
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m2	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 51号	シート張防護工	設置・撤去・賃料, 4月, 両側朝顔	単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう特殊工			人					
シート張防護材賃料			月					
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m2	

2 次単価表

単価使用年月	2020.08
歩掛適用年月	2020.08
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 52号	足場工	単管足場, 必要, 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					
とび工			人					
普通作業員			人					
ラフテレンスクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	0.8				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／掛m2	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 53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 コンクリート塊 (無筋)			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 54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					
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	2020. 08
歩掛適用年月	2020. 08
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 55号	交通誘導警備員B		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員B			人					
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／人日	

機労材集計リスト（機械）

工事名	R 2 三土 観音寺池田線（三好大橋） 三・井川西井川 橋梁修繕工事					
単価コード	名 称	規 格	単位	数量	金額	摘要
L001110001	発動発電機[ガソリンエンジン駆動]	2kVA	日	0.155	89	
L001130006	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	25t吊	日	0.224	9,587	
L001200001	主体足場賃料	パイプ吊足場	月	4,000	1,455,000	
L001200009	防護材賃料		月	4,000	781,000	
L001200010	シート張防護材賃料		月	4,000	337,000	
M000301005	ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	10t積級	供用日	0.033	682	
M001510001	発動発電機[ガソリンエンジン駆動]	1kVA	供用日	5.489	1,003	
M007500147	電動ハンマドリル	穴あけ能力 φ40mm	供用日	0.209	61	
	合計額				2,584,422	

見積単価一覧表

工事名：R2三土 観音寺池田線(三好大橋) 三・井川西井川 橋梁修繕工事				
名称	規格	単位	単価	備考
ひび割れ補修工 材料費	充てん材 ポリマーセメント系モルタル	kg	155	標準使用量1925kg/m3
ひび割れ補修工 材料費	低圧注入工法 注入材 エポキシ樹脂	kg	2,400	
ひび割れ補修工 材料費	低圧注入工法 シール材 エポキシ樹脂	kg	1,920	
ひび割れ補修工 材料費	低圧注入工法 注入器具 エポキシ樹脂用	個	360	
処分費	コンクリート殻(無筋)	m3	2,100	運搬距離 L=34.5km
断面修復工 修復材	ポリマーセメントモルタル 左官工法用	m3	298,000	

技術管理費積上げ項目一覧表

[illegible]

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
上部工補修工				式		1		
	断面修復工			式		1		
		断面修復工	平均修復厚:t=30mm, 鉄筋ケレン・防錆処理を含まない	m3		0.12		
		断面修復工	平均修復厚:t=50mm, 鉄筋ケレン・防錆処理を含む	m3		0.062	} 0.078	
		断面修復工	平均修復厚:t=50mm, 鉄筋ケレン・防錆処理を含む(角部の欠損)	m3		0.016		
		コンクリート殻処分	無筋コンクリート	m3		0.198		
	鋼部材補修工(本橋上部工)			式		1		
		補修箇所数		箇所		20		
		鋼板	SS400, t=6	kg		8.3		
		鋼板	SS400, t=9	kg		33.7		
		鋼板	SS400, t=10	kg		243.3		
		鋼板	SM400A, t=8	kg		43		
		鋼板	SM400A, t=9	kg		7		
		鋼板	SM400A, t=10	kg		72		
		鋼板	SM400A, t=13	kg		3.3		

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
		鋼板	SM400A, t=19	kg		42.5		
		鋼板重量小計	SS400	kg		285.2		
		鋼板重量小計	SM400A	kg		168.8		
		鋼板重量合計		kg		444.7		
		形鋼重量	SS400, L-125x90x10	kg		22.6		
		高力ボルト个数	F10T, HTB M22x60	組		24	} 364	
		高力ボルト个数	F10T, HTB M22x65	組		16		
		高力ボルト个数	F10T, HTB M22x70	組		282		
		高力ボルト个数	F10T, HTB M22x80	組		42		
		高力ボルト重量	F10T, HTB M22x60	kg		12.6		
		高力ボルト重量	F10T, HTB M22x65	kg		8.7		
		高力ボルト重量	F10T, HTB M22x70	kg		156.7		
		高力ボルト重量	F10T, HTB M22x80	kg		25		
		高力ボルト重量合計	F10T, HTB M22	kg		202.9		
		部材(当て板)取付工		箇所		20		

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
		芯出し調整工		m2		4.8		
		金属パテ等	レジンパッチ同等品	m3		0		
		鋼桁孔明工	M22用, φ 24.5	箇所		336		
		現場ガス切断切削 仕上工	鋼材, t=9mm	m		0.8		本橋+側道橋 0.8+2.6+0.6=4.0m
		高力ボルト本締工	HTB M22	本		364		
		現場溶接工	すみ肉6mm換算延長	m		7.7		本橋+側道橋 7.7+1.5=9.2m
		リベット撤去工		本		8		
		スタラップ	ヘビ=H1	kg		2.5		※撤去後判断する。
	鋼部材補修工(側 道橋上部工)			式		1		
		補修箇所数		箇所		6		
		鋼板	SS400, t=8	kg		4		
		鋼板	SS400, t=14	kg		1.8		
		鋼板	SM400A, t=3.2	kg		6.3		
		鋼板重量小計	SS400	kg		6.5		
		鋼板重量小計	SM400A	kg		6.3		

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
		鋼板重量合計		kg		12.8		
		平鋼重量	SS400, FB 90x6	kg		0.6		
		角形鋼管	STKR400, □ 75x45x3.2	kg		3.1		
		角形鋼管	STKR400, □ 125x75x3.2	kg		5.3		
		角形鋼管重量合計		kg		8.4		
		高力ボルト個数	F10T, HTB M22x70	組		6		
		高力ボルト重量	F10T, HTB M22x70	kg		3.3		
		部材取付工		箇所		6		
		芯出し調整工		m2		0.1		
		鋼桁孔明工	M22用, φ 24.5	箇所		4		
		現場ガス切断切削 仕上工	鋼材, t=3.2mm	m		2.6		
		現場ガス切断切削 仕上工	鋼材, t=6mm	m		0.6		
		高力ボルト本締工	HTB M22	本		6		
		現場溶接工	すみ肉6mm換算延長	m		1.5		
		スクラップ	へビ=H1	kg		14.6		※撤去後判断する。

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
		近接調査計測工		箇所		5		5 箇所×0.2m2=1.0m2
	仮設工			式		1		
		吊足場工	主体足場	m2		995.9		
		足場工	地覆補修等足場	m2		231		
	橋梁地覆補修工							
		地覆切欠き部補修工	無収縮モルタル	m3		0.007		
		コンクリート殻処分	無筋コンクリート	m3		0.005		

数量集計表

種 別：断面修復工

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：断面修復工
ブロック：床版：第3径間(L22-L34)
区 分：

[illegible]

一般計算書

種 別：断面修復工
 ブロック：床版：第4径間(L34-L37, L43-L44)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
断面修復工 平均修復厚：t=30m m, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含まない	$A_4 = 0.070 \times 0.150 = 0.011$ $A_5 = 0.050 \times 0.100 = 0.005$ $A_6 = 0.100 \times 0.250 = 0.025$ $A_7 = 0.100 \times 0.100 = 0.010$ $A_8 = 0.300 \times 0.150 = 0.045$ $A_9 = 0.130 \times 0.430 = 0.056$ $A_{10} = 0.370 \times 0.130 = 0.048$ $A_{11} = 0.350 \times 0.100 = 0.035$ $A_{12} = 0.150 \times 0.100 = 0.015$ $A_{13} = 0.550 \times 0.090 = 0.050$ $A_{14} = 0.100 \times 0.060 = 0.006$ $A_{15} = 0.550 \times 0.110 = 0.061$ $A_{16} = 0.130 \times 0.050 = 0.007$ $A_{17} = 0.050 \times 0.200 = 0.010$ $A_{18} = 0.300 \times 0.060 = 0.018$ $A_{19} = 0.400 \times 0.120 = 0.048$ $A_{20} = 0.500 \times 0.120 = 0.060$ $A_{21} = 0.450 \times 0.070 = 0.032$ $A_{22} = 0.400 \times 0.200 = 0.080$ $A_{23} = 0.200 \times 0.100 = 0.020$ $A_{24} = 0.150 \times 0.500 = 0.075$ 合計面積 $A = 0.011 + 0.005 + 0.025 + 0.010 + 0.045 + 0.056 + 0.048 + 0.035 + 0.015 + 0.050 + 0.006 + 0.061 + 0.007 + 0.010 + 0.018 + 0.048 + 0.060 + 0.032 + 0.080 + 0.020 + 0.075 = 0.717$ 合計体積 $V = 0.717 \times 0.030 = 0.022$ 調査延長16.5m、全延長53.9mより 換算数量 $V = 0.022 \times 53.9 / 16.5 = 0.072$	0.072 m3
断面修復工 平均修復厚：t=50m m, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含む(角部の欠損)	$A_8 = 0.250 \times 0.250 = 0.063$ $A_9 = 0.200 \times 0.210 = 0.042$ 合計面積 $A = 0.063 + 0.042 = 0.105$ 合計体積 $V = 0.105 \times 0.050 = 0.005$ 調査延長16.5m、全延長53.9mより 換算数量 $V = 0.005 \times 53.9 / 16.5 = 0.016$	0.016 m3
コンクリート殻処分	$V = 0.072 + 0.016 = 0.088$	
無筋コンクリート		0.088 m3

一般計算書

種 別：断面修復工
 ブロック：地覆：第3径間(L22-L34)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
断面修復工 平均修復厚：t=30m m, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含まない	$\begin{aligned} A31 &= 0.100 \times 0.200 &= 0.020 \\ A32 &= 0.100 \times 0.250 &= 0.025 \\ A33 &= 0.100 \times 0.250 &= 0.025 \\ A34 &= 0.100 \times 0.200 &= 0.020 \\ A35 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A36 &= 0.100 \times 0.700 \times 2 &= 0.140 \\ A37 &= 0.100 \times 0.200 &= 0.020 \\ A38 &= 0.200 \times 0.200 &= 0.040 \\ A39 &= 0.100 \times 0.200 &= 0.020 \\ A40 &= 0.100 \times 0.250 &= 0.025 \\ A41 &= 0.100 \times 0.250 &= 0.025 \\ A42 &= 0.100 \times 0.300 &= 0.030 \\ A43 &= 0.100 \times 0.250 &= 0.025 \end{aligned}$ $\begin{aligned} \text{合計面積 } A &= 0.020 + 0.025 + 0.025 + 0.020 + 0.010 + 0.140 \\ &\quad + 0.020 + 0.040 + 0.020 + 0.025 + 0.025 + 0.030 \\ &\quad + 0.025 &= 0.425 \\ \text{合計体積 } V &= 0.425 \times 0.030 &= 0.013 \end{aligned}$ 調査面積44.94m²、全表面積89.88m²より 換算数量 $V = 0.013 \times 89.88 / 44.94 = 0.026$	0.026 m ³
断面修復工 平均修復厚：t=50m m, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含む	$\begin{aligned} A41 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A42 &= 0.100 \times 0.500 &= 0.050 \\ A43 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A44 &= 0.100 \times 1.000 &= 0.100 \\ A45 &= 0.100 \times 0.300 &= 0.030 \\ A46 &= 0.100 \times 1.000 &= 0.100 \\ A47 &= 0.100 \times 1.000 &= 0.100 \\ A48 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A49 &= 0.100 \times 0.400 &= 0.040 \\ A50 &= 0.100 \times 0.200 &= 0.020 \end{aligned}$ $\begin{aligned} \text{合計面積 } A &= 0.010 + 0.050 + 0.010 + 0.100 + 0.030 + 0.100 \\ &\quad + 0.100 + 0.010 + 0.040 + 0.020 &= 0.470 \\ \text{合計体積 } V &= 0.470 \times 0.050 &= 0.024 \end{aligned}$ 調査面積44.94m²、全表面積89.88m²より 換算数量 $V = 0.024 \times 89.88 / 44.94 = 0.048$	0.048 m ³
コンクリート殻処分	$V = 0.026 + 0.048 = 0.074$	
無筋コンクリート		0.074 m ³

一般計算書

種 別：断面修復工
 ブロック：地覆：第4径間(L34-L44)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
断面修復工 平均修復厚：t=30m m, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含まない	$\begin{aligned} A44 &= 0.250 \times 0.100 &= 0.025 \\ A45 &= 0.250 \times 0.200 &= 0.050 \\ A46 &= 0.250 \times 0.200 &= 0.050 \\ A47 &= 0.250 \times 0.800 &= 0.200 \\ A48 &= 0.100 \times 0.200 &= 0.020 \\ A49 &= 0.100 \times 0.300 &= 0.030 \\ A50 &= 0.100 \times 0.300 &= 0.030 \\ A51 &= 0.200 \times 0.100 &= 0.020 \\ A52 &= 0.100 \times 0.200 \times 2 &= 0.040 \end{aligned}$ $\begin{aligned} \text{合計面積 } A &= 0.025 + 0.050 + 0.050 + 0.200 + 0.020 + 0.030 \\ &\quad + 0.030 + 0.020 + 0.040 &= 0.465 \end{aligned}$ $\text{合計体積 } V = 0.465 \times 0.030 = 0.014$ 調査面積49.28m²、全表面積75.46m²より $\text{換算数量 } V = 0.014 \times 75.46 / 49.28 = 0.021$	0.021 m ³
断面修復工 平均修復厚：t=50m m, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含む	$\begin{aligned} A51 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A52 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A53 &= 0.100 \times 0.500 &= 0.050 \\ A54 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A55 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A56 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \\ A57 &= 0.100 \times 0.100 &= 0.010 \end{aligned}$ $\begin{aligned} \text{合計面積 } A &= 0.010 + 0.010 + 0.050 + 0.010 + 0.010 + 0.010 \\ &\quad + 0.010 &= 0.110 \end{aligned}$ $\text{合計体積 } V = 0.110 \times 0.050 = 0.006$ 調査面積49.28m²、全表面積75.46m²より $\text{換算数量 } V = 0.006 \times 75.46 / 49.28 = 0.009$	0.009 m ³
コンクリート殻処分	$V = 0.021 + 0.009 = 0.030$	
無筋コンクリート		0.030 m ³

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
規 格：

※上段赤字が今回施工

細 別	規 格	単位	下弦材ダイヤ ラム(下流側L11 ， L35)	下弦材腹板TYPE 1(下流側L11付 近)	下弦材腹板TYPE 2(下流側L21)	下弦材腹板TYPE 3(下流側L21付 近)	下弦材腹板TYPE 4(下流側L35付 近)	小 計	合 計	摘 要
補修箇所数		箇所	3.5 7	2.0 4	2.0 4	2.0 4	2.0 4	12 23		
鋼板	SS400, t=6	kg	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
	SS400, t=9	kg	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
	SS400, t=10	kg	166.9 333.7	0.0	0.0	39.2 78.4	28.7 57.3	235 469.4		
	SM400A, t=8	kg	43.1 86.2	0.0	0.0	0.0	0.0	43 86.2		
	SM400A, t=9	kg	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
	SM400A, t=10	kg	0.0	21.1 42.2	51.3 102.5	0.0	0.0	72 144.7		
	SM400A, t=13	kg	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
	SM400A, t=19	kg	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
鋼板重量小計	SS400	kg	166.9 333.7	0.0	0.0	39.2 78.4	28.7 57.3	235 469.4		

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)

規 格：

細 別	規 格	単位	下弦材フランジ (下流側L22)	縦桁ブラケット (L20)	横桁垂直補剛材 (L4)			小 計	合 計	摘 要
補修箇所数		箇所	2.0 4	4.0 4	2.0 4			8 12	20 35	
鋼板	SS400, t=6	kg	0.0	0.0	8.3 16.5			8.3 16.5	8.3 16.5	
	SS400, t=9	kg	0.0	31.2	2.5 5.0			33.7 36.2	33.7 36.2	
	SS400, t=10	kg	0.0	0.0	8.3 16.5			8.3 16.5	243.3 485.9	
	SM400A, t=8	kg	0.0	0.0	0.0			0.0	43.0 86.2	
	SM400A, t=9	kg	0.0	7.0 7.0	0.0			7.0 7.0	7.0 7.0	
	SM400A, t=10	kg	0.0	0.0	0.0			0.0	72.0 144.7	
	SM400A, t=13	kg	3.3 6.5	0.0	0.0			3.3 6.5	3.3 6.5	
	SM400A, t=19	kg	0.0	42.5 42.5	0.0			42.5 42.5	42.5 42.5	
鋼板重量小計	SS400	kg	0.0	31.2	19.0 38.0			50.2 69.2	285.2 538.6	

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)

規 格：

※上段赤字が今回施工

細 別	規 格	単位	下弦材ダイヤ ラム(下流側L11 ， L35)	下弦材腹板TYPE 1(下流側L11付 近)	下弦材腹板TYPE 2(下流側L21)	下弦材腹板TYPE 3(下流側L21付 近)	下弦材腹板TYPE 4(下流側L35付 近)	小 計	合 計	摘 要
鋼板重量小計	SM400A	kg	43.1 86.2	21.1 42.2	51.3 102.5	0.0	0.0	116 230.9		
鋼板重量合計		kg	210.0 419.9	21.1 42.2	51.3 102.5	39.2 78.4	28.7 57.3	350 700.3		
形鋼重量	SS400, L-125x90x10	kg	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
高力ボルト個数	F10T, HTB M22x60	組	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0		
	F10T, HTB M22x65	組	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0		
	F10T, HTB M22x70	組	126.0 252	18.0 36	36.0 72	30.0 60	24.0 48	234 468		
	F10T, HTB M22x80	組	42.0 84	0.0	0.0	0.0	0.0	42 84		
高力ボルト重量	F10T, HTB M22x60	kg	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
	F10T, HTB M22x65	kg	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
	F10T, HTB M22x70	kg	70.0 139.9	10.0 20.0	20.0 40.0	16.7 33.3	13.3 26.6	130 259.8		

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)

規 格：

細 別	規 格	単位	下弦材フランジ (下流側L22)	縦桁ブラケット (L20)	横桁垂直補剛材 (L4)			小 計	合 計	摘 要
鋼板重量小計	SM400A	kg	3.3	49.5	0.0			52.8	168.8	
			6.5	49.5				56.0	286.9	
鋼板重量合計		kg	3.3	80.7	10.7			94.7	444.7	
			6.5	80.7	21.4			108.6	808.9	
形鋼重量	SS400, L-125x90x10	kg	0.0	0.0	22.6			22.6	22.6	
					45.1			45.1	45.1	
高力ボルト個数	F10T, HTB M22x60	組	0.0	24.0	0.0			24.0	24.0	
				24				24	24	
	F10T, HTB M22x65	組	0.0	0.0	16.0			16.0	16.0	
					32			32	32	
	F10T, HTB M22x70	組	0.0	40.0	8.0			48.0	282.0	
高力ボルト重量				40	16			56	524	
	F10T, HTB M22x80	組	0.0	0.0	0.0			0.0	42.0	
								0	84	
	F10T, HTB M22x60	kg	0.0	12.6	0.0			12.6	12.6	
				12.6				12.6	12.6	
高力ボルト重量	F10T, HTB M22x65	kg	0.0	0.0	8.7			8.7	8.7	
					17.3			17.3	17.3	
	F10T, HTB M22x70	kg	0.0	22.2	4.5			26.7	156.7	
				22.2	8.9			31.1	290.9	

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)

規格：

※上段赤字が今回施工

細 別	規 格	単位	下弦材ダイヤフラム(下流側L11, L35)	下弦材腹板TYPE 1(下流側L11付近)	下弦材腹板TYPE 2(下流側L21)	下弦材腹板TYPE 3(下流側L21付近)	下弦材腹板TYPE 4(下流側L35付近)	小 計	合 計	摘 要
高力ボルト重量	F10T, HTB M22x80	kg	24.6 49.1	0.0	0.0	0.0	0.0	25 49.1		
高力ボルト重量合計	F10T, HTB M22	kg	94.5 189.0	10.0 20.0	20.0 40.0	16.7 33.3	13.3 26.6	155 308.9		
部材(当て板)取付工		箇所	3.5 7	2.0 4	2.0 4	2.0 4	2.0 4	12 23		
芯出し調整工		m2	2.2 4.3	0.3 0.5	0.7 1.3	0.5 1.0	0.4 0.7	4 7.8		
金属パテ等	レジンパッチ同等品	m3	0.0	0.0 0.001	0.0 0.001	0.0 0.001	0.0 0.001	0 0.004		
鋼桁孔明工	M22用, φ24.5	箇所	168.0 336	18.0 36	36.0 72	30.0 60	24.0 48	276 552		
現場ガス切断切削仕上工	鋼材, t=9mm	m	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0.0		
高力ボルト本締工	HTB M22	本	168.0 336	18.0 36	36.0 72	30.0 60	24.0 48	276 552		
現場溶接工	すみ肉6mm換算延長	m	0.0	3.6 7.1	3.6 7.1	0.0	0.0	7 14.2		
リベット撤去工		本	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0 0		

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)

規 格：

細 別	規 格	単位	下弦材フランジ (下流側L22)	縦桁ブラケット (L20)	横桁垂直補剛材 (L4)			小 計	合 計	摘 要
高力ボルト重量	F10T, HTB M22x80	kg	0.0	0.0	0.0			0.0	25.0	
高力ボルト重量合計	F10T, HTB M22	kg	0.0	34.8	13.1			47.9	202.9	
				34.8	26.2			61.0	369.9	
部材(当て板)取付工		箇所	2.0	4.0	2.0			8.0	20.0	
			4	4	4			12	35	
芯出し調整工		m2	0.1	0.4	0.3			0.8	4.8	
			0.1	0.4	0.5			1.0	8.8	
金属パテ等	レジパッチ同等品	m3	0.0	0.0	0.0			0.000	0.004	
鋼桁孔明工	M22用, φ24.5	箇所	0.0	40.0	20.0			60.0	336.0	
				40	40			80	632	
現場ガス切断切削仕上工	鋼材, t=9mm	m	0.0	0.0	0.8			0.8	0.8	
					1.5			1.5	1.5	
高力ボルト本締工	HTB M22	本	0.0	64.0	24.0			88.0	364.0	
				64	48			112	664	
現場溶接工	すみ肉6mm換算延長	m	0.7	0.0	0.0			0.7	7.7	
			1.4					1.4	15.6	
リベット撤去工		本	0.0	8.0	0.0			8.0	8.0	
				8				8	8	

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)

規格：

※上段赤字が今回施工

[illegible]

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材ダイヤフラム(下流側L11, L35)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	調査延長 70.0m、橋長 235.4m より $N=235.4/70.0 \times 2=6.7$	7 箇所
鋼板 SS400, t=10	1箇所当たり $W=0.230 \times 0.010 \times 0.330 \times 7850 \times 8=47.67$ 7箇所当たり $W=47.67 \times 7=333.69$	333.7 kg
鋼板 SM400A, t=8	1箇所当たり $W1=0.230 \times 0.008 \times 0.246 \times 7850 \times 2=7.11$ $W2=0.090 \times 0.008 \times 0.230 \times 7850 \times 4=5.20$ 小計 $W=7.11+5.20=12.31$ 7箇所当たり $W=12.31 \times 7=86.17$	86.2 kg
鋼板重量小計 SS400	$W=333.69$	333.7 kg
鋼板重量小計 SM400A	$W=86.17$	86.2 kg
鋼板重量合計	$W=333.69+86.17=419.86$	419.9 kg
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $N=36$ 7箇所当たり $N=36 \times 7=252$	252 組
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x80	1箇所当たり $N=12$ 7箇所当たり $N=12 \times 7=84$	84 組
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $W=0.555 \times 36=19.98$ 7箇所当たり $W=19.98 \times 7=139.86$	139.9 kg

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材ダイヤフラム(下流側L11, L35)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x80	1箇所当たり $W=0.585 \times 12 = 7.02$ 7箇所当たり $W=7.02 \times 7 = 49.14$	49.1 kg
高力ボルト重量合計 F10T, HTB M22	$W=139.86 + 49.14 = 189.00$	189.0 kg
部材(当て板)取付工	N=7	7 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.230 \times 0.330 \times 8 = 0.61$ 7箇所当たり $A=0.61 \times 7 = 4.27$	4.3 m ²
鋼桁孔明工 M22用, φ 24.5	1箇所当たり $N=12 \times 4 = 48$ 7箇所当たり $N=48 \times 7 = 336$	336 箇所
高力ボルト本締工 HTB M22	1箇所当たり $N=36 + 12 = 48$ 7箇所当たり $N=48 \times 7 = 336$	336 本

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材腹板TYPE1(下流側L11付近)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	調査延長 70.0m、橋長 235.4m より $N=235.4/70.0=3.4$	4 箇所
鋼板 SM400A, t=10	1箇所当たり $W1=0.240*0.010*0.280*7850*2=10.55$ 4箇所当たり $W=10.55*4=42.20$	42.2 kg
鋼板重量小計 SM400A	$W=42.20$	42.2 kg
鋼板重量合計	$W=42.20$	42.2 kg
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $N=9$ 4箇所当たり $N=9*4=36$	36 組
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $W=0.555*9=5.00$ 4箇所当たり $W=5.00*4=20.00$	20.0 kg
高力ボルト重量合計	$W=20.00$	20.0 kg
部材(当て板)取付工	$N=4$	4 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.240*0.280*2=0.13$ 4箇所当たり $A=0.13*4=0.52$	0.5 m2

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材腹板TYPE1(下流側L11付近)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
金属パテ等 レジンパッチ同等品	使用量が不確定なため、当て板面積×2mmを計上しておく。 1箇所当たり $V=0.240 \times 0.280 \times 0.002=0.0001$ 4箇所当たり $V=0.0001 \times 4=0.0004$	0.001 m3
鋼桁孔明工 M22用, φ24.5	1箇所当たり $N=9$ 4箇所当たり $N=9 \times 4=36$	36 箇所
高力ボルト本締工 HTB M22	1箇所当たり $N=9$ 4箇所当たり $N=9 \times 4=36$	36 本
現場溶接工 すみ肉6mm換算延長	レ形溶接, $t=10\text{mm}$の換算率=7.42 1箇所当たり $L=0.240 \times 7.42=1.78$ 4箇所当たり $L=1.78 \times 4=7.12$	7.1 m

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材腹板TYPE2(下流側L21)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	調査延長 70.0m、橋長 235.4m より $N=235.4/70.0=3.4$	4 箇所
鋼板 SM400A, t=10	1箇所当たり $W1=0.240*0.010*0.680*7850*2=25.62$ 4箇所当たり $W=25.62*4=102.48$	102.5 kg
鋼板重量小計 SM400A	W=102.48	102.5 kg
鋼板重量合計	W=102.48	102.5 kg
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $N=18$ 4箇所当たり $N=18*4=72$	72 組
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $W=0.555*18=9.99$ 4箇所当たり $W=9.99*4=39.96$	40.0 kg
高力ボルト重量合計	W=39.96	40.0 kg
部材(当て板)取付工	N=4	4 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.240*0.680*2=0.33$ 4箇所当たり $A=0.33*4=1.32$	1.3 m2

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材腹板TYPE2(下流側L21)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
金属パテ等 レジンパッチ同等品	使用量が不確定なため、当て板面積×2mmを計上しておく。 1箇所当たり $V=0.240 \times 0.680 \times 0.002=0.0003$ 4箇所当たり $V=0.0003 \times 4=0.0012$	0.001 m3
鋼桁孔明工 M22用, φ24.5	1箇所当たり $N=18$ 4箇所当たり $N=18 \times 4=72$	72 箇所
高力ボルト本締工 HTB M22	1箇所当たり $N=18$ 4箇所当たり $N=18 \times 4=72$	72 本
現場溶接工 すみ肉6mm換算延長	レ形溶接, $t=10\text{mm}$の換算率=7.42 1箇所当たり $L=0.240 \times 7.42=1.78$ 4箇所当たり $L=1.78 \times 4=7.12$	7.1 m

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材腹板TYPE3(下流側L21付近)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	調査延長 70.0m、橋長 235.4m より $N=235.4/70.0=3.4$	4 箇所
鋼板 SS400, t=10	1箇所当たり $W1=0.240*0.010*0.520*7850*2=19.59$ 4箇所当たり $W=19.59*4=78.36$	78.4 kg
鋼板重量小計 SS400	W=78.36	78.4 kg
鋼板重量合計	W=78.36	78.4 kg
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $N=15$ 4箇所当たり $N=15*4=60$	60 組
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $W=0.555*15=8.33$ 4箇所当たり $W=8.33*4=33.32$	33.3 kg
高力ボルト重量合計	W=33.32	33.3 kg
F10T, HTB M22 部材(当て板)取付工	N=4	4 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.240*0.520*2=0.25$ 4箇所当たり $A=0.25*4=1.00$	1.0 m2

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材腹板TYPE3(下流側L21付近)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
金属パテ等 レジンパッチ同等品	使用量が不確定なため、当て板面積×2mmを計上しておく。 1箇所当たり $V=0.240 \times 0.520 \times 0.002 = 0.0002$ 4箇所当たり $V=0.0002 \times 4 = 0.0008$	0.001 m3
鋼桁孔明工 M22用, φ24.5	1箇所当たり $N=15$ 4箇所当たり $N=15 \times 4 = 60$	60 箇所
高力ボルト本締工 HTB M22	1箇所当たり $N=15$ 4箇所当たり $N=15 \times 4 = 60$	60 本

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材腹板TYPE4(下流側L35付近)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	調査延長 70.0m、橋長 235.4m より $N=235.4/70.0=3.4$	4 箇所
鋼板 SS400, t=10	1箇所当たり $W1=0.240*0.010*0.380*7850*2=14.32$ 4箇所当たり $W=14.32*4=57.28$	57.3 kg
鋼板重量小計 SS400	W=57.28	57.3 kg
鋼板重量合計	W=57.28	57.3 kg
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $N=12$ 4箇所当たり $N=12*4=48$	48 組
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $W=0.555*12=6.66$ 4箇所当たり $W=6.66*4=26.64$	26.6 kg
高力ボルト重量合計	W=26.64	26.6 kg
F10T, HTB M22 部材(当て板)取付工	N=4	4 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.240*0.380*2=0.18$ 4箇所当たり $A=0.18*4=0.72$	0.7 m2

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材腹板TYPE4(下流側L35付近)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
金属パテ等 レジンパッチ同等品	使用量が不確定なため、当て板面積×2mmを計上しておく。 1箇所当たり $V=0.240 \times 0.380 \times 0.002=0.0002$ 4箇所当たり $V=0.0002 \times 4=0.0008$	0.001 m3
鋼桁孔明工 M22用, φ24.5	1箇所当たり $N=12$ 4箇所当たり $N=12 \times 4=48$	48 箇所
高力ボルト本締工 HTB M22	1箇所当たり $N=12$ 4箇所当たり $N=12 \times 4=48$	48 本

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：下弦材フランジ(下流側L22)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	調査延長 70.0m、橋長 235.4m より $N=235.4/70.0=3.4$	4 箇所
鋼板 SM400A, t=13	1箇所当たり $W1=0.080*0.013*0.200*7850*1=1.63$ 4箇所当たり $W=1.63*4=6.52$	6.5 kg
鋼板重量小計 SM400A	$W=6.52$	6.5 kg
鋼板重量合計	$W=6.52$	6.5 kg
部材(当て板)取付工	$N=4$	4 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.080*0.200*1=0.02$ 4箇所当たり $A=0.02*4=0.08$	0.1 m2
現場溶接工 すみ肉6mm換算延長	1箇所当たり $L=0.080*2+0.200=0.36$ 4箇所当たり $L=0.36*4=1.44$	1.4 m

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：縦桁ブラケット(L20)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	N=4	4 箇所
鋼板 SS400, t=9	1箇所当たり $W=0.210 \times 0.009 \times 0.525 \times 7850 \times 1 = 7.79$ 4箇所当たり $W=7.79 \times 4 = 31.16$	31.2 kg
鋼板 SM400A, t=9	1箇所当たり $W=0.080 \times 0.009 \times 0.155 \times 7850 \times 2 = 1.75$ 4箇所当たり $W=1.75 \times 4 = 7.00$	7.0 kg
鋼板 SM400A, t=19	1箇所当たり $W=0.155 \times 0.019 \times 0.230 \times 7850 \times 2 = 10.63$ 4箇所当たり $W=10.63 \times 4 = 42.52$	42.5 kg
鋼板重量小計 SS400	W=31.16	31.2 kg
鋼板重量小計 SM400A	W=7.00+42.52=49.52	49.5 kg
鋼板重量合計	W=31.16+49.52=80.68	80.7 kg
高力ボルト個数 F10T, HTB M22x60	1箇所当たり N=6 4箇所当たり $N=6 \times 4 = 24$	24 組
高力ボルト個数 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり N=10 4箇所当たり $N=10 \times 4 = 40$	40 組

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：縦桁ブラケット(L20)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x60	1箇所当たり $W=0.525*6=3.15$ 4箇所当たり $W=3.15*4=12.60$	12.6 kg
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $W=0.555*10=5.55$ 4箇所当たり $W=5.55*4=22.20$	22.2 kg
高力ボルト重量合計 F10T, HTB M22	$W=12.60+22.20=34.80$	34.8 kg
部材(当て板)取付工	$N=4$	4 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.230*0.155*2+0.210*0.195=0.11$ 4箇所当たり $A=0.11*4=0.44$	0.4 m2
鋼桁孔明工 M22用, φ 24.5	1箇所当たり $N=8+2=10$ 4箇所当たり $N=10*4=40$	40 箇所
高力ボルト本締工 HTB M22	1箇所当たり $N=6+10=16$ 4箇所当たり $N=16*4=64$	64 本
リベット撤去工	1箇所当たり $N=2$ 4箇所当たり $N=2*4=8$	8 本

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：横桁垂直補剛材(L4)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	調査延長 70.0m、橋長 235.4m より $N=235.4/70.0=3.4$	4 箇所
鋼板 SS400, t=6	1箇所当たり $W1=0.125*0.006*0.350*7850*2=4.12$ 4箇所当たり $W=4.12*4=16.48$	16.5 kg
鋼板 SS400, t=9	1箇所当たり $W1=0.090*0.009*0.195*7850*1=1.24$ 4箇所当たり $W=1.24*4=4.96$	5.0 kg
鋼板重量小計 SS400	$W=16.48+4.96=21.44$	21.4 kg
鋼板重量合計	$W=21.44$	21.4 kg
形鋼重量 SS400, L-125x90x10	1箇所当たり $W1=16.1\text{kg/m}*0.350*2=11.27$ 4箇所当たり $W=11.27*4=45.08$	45.1 kg
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x65	1箇所当たり $N=8$ 4箇所当たり $N=8*4=32$	32 組
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $N=4$ 4箇所当たり $N=4*4=16$	16 組
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x65	1箇所当たり $W=0.540*8=4.32$ 4箇所当たり $W=4.32*4=17.28$	17.3 kg

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(本橋上部工)
 ブロック：横桁垂直補剛材(L4)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x70	1箇所当たり $W=0.555 \times 4=2.22$ 4箇所当たり $W=2.22 \times 4=8.88$	8.9 kg
高力ボルト重量合計 F10T, HTB M22	$W=17.28+8.88=26.16$	26.2 kg
部材(当て板)取付工	N=4	4 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.125 \times 0.350 \times 2 + 0.155 \times 0.090 \times 2=0.12$ 4箇所当たり $A=0.12 \times 4=0.48$	0.5 m ²
鋼桁孔明工 M22用, φ 24.5	1箇所当たり $N=8+2=10$ 4箇所当たり $N=10 \times 4=40$	40 箇所
現場ガス切断切削仕上工 鋼材, t=9mm	1箇所当たり $L=0.090+0.195+0.090=0.38$ 4箇所当たり $L=0.38 \times 4=1.52$	1.5 m
高力ボルト本締工 HTB M22	1箇所当たり $N=8+4=12$ 4箇所当たり $N=12 \times 4=48$	48 本
スクラップ へビーH1	1箇所当たり $W=0.090 \times 0.009 \times 0.195 \times 7850 \times 1=1.24$ 4箇所当たり $W=1.24 \times 4=4.96$	5.0 kg

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
規 格：

※上段赤字が今回施工

細 別	規 格	単位	縦リブ(L35)	鋼床版(L11, L28 付近)	高欄(L11, L21, L 35) 笠木部	高欄(L11, L21, L 35) 中抜き部	高欄(L11, L21, L 35) 破断部溶接		合 計	摘 要
補修箇所数		箇所	1.0 1	1.0 2	2.0 6	2.0 4	2		6 15	
鋼板	SS400, t=8	kg	4.0 4.8	0.0	0.0	0.0			4.0 4.8	
	SS400, t=14	kg	1.8 1.8	0.0	0.0	0.0			1.8 1.8	
	SM400A, t=3.2	kg		0.0	4.0 12.0	2.3 4.5			6.3 16.5	
鋼板重量小計	SS400	kg	6.5 6.5	0.0	0.0	0.0			6.5 6.5	
	SM400A	kg		0.0	4.0 12.0	2.3 4.5			6.3 16.5	
鋼板重量合計		kg	6.5 6.5	0.0	4.0 12.0	2.3 4.5			12.8 23.0	
平鋼重量	SS400, FB 90x6	kg		0.6 1.2	0.0	0.0			0.6 1.2	
角形鋼管	STKR400, □ 75x45x3.2	kg		0.0	0.0	3.1 6.2			3.1 6.2	
	STKR400, □ 125x75x3.2	kg		0.0	5.3 16.0	0.0			5.3 16.0	

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
規 格：

※上段赤字が今回施工

細 別	規 格	単位	縦リブ(L35)	鋼床版(L11, L28 付近)	高欄(L11, L21, L 35) 笠木部	高欄(L11, L21, L 35) 中抜き部	高欄(L11, L21, L 35) 破断部溶接		合 計	摘 要
角形鋼管重量合計		kg		0.0	5.3	3.1			8.4	
					16.0	6.2			22.2	
高力ボルト個数	F10T, HTB M22x70	組	6.0 6	0.0	0.0	0.0			6.0 6	
高力ボルト重量	F10T, HTB M22x70	kg	3.3 3.3	0.0	0.0	0.0			3.3 3.3	
部材取付工		箇所	1.0 1	1.0 2	2.0 6	2.0 4	2		6.0 15	
芯出し調整工		m2	0.1 0.06	0.0 0.03	0.0	0.0			0.10 0.09	
鋼桁孔明工	M22用, φ24.5	箇所	4.0 4	0.0	0.0	0.0			4.0 4	
現場ガス切断切削 仕上工	鋼材, t=3.2mm	m		0.0	1.6 4.8	1.0 1.9			2.6 6.7	
	鋼材, t=6mm	m		0.0	0.3 0.8	0.3 0.5			0.6 1.3	
高力ボルト本締工	HTB M22	本	6.0 6	0.0	0.0	0.0			6.0 6	
現場溶接工	すみ肉6mm換算延長	m		0.2 0.3	0.7 2.2	0.6 1.2	0.2		1.5 3.9	

数量集計表

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)

規格：

※上段赤字が今回施工

[illegible]

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
 ブロック：縦リブ(L35)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	N=1	1 箇所
鋼板 SS400, t=8	$W=0.210 \times 0.008 \times 0.360 \times 7850 \times 1=4.75$	4.8 kg
鋼板 SS400, t=14	$W=0.080 \times 0.014 \times 0.200 \times 7850 \times 1=1.76$	1.8 kg
鋼板重量小計 SS400	$W=4.75+1.76=6.51$	6.5 kg
鋼板重量合計	$W=6.51$	6.5 kg
高力ボルト个数 F10T, HTB M22x70	N=6	6 組
高力ボルト重量 F10T, HTB M22x70	$W=0.555 \times 6=3.33$	3.3 kg
部材取付工	N=1	1 箇所
芯出し調整工	$A=0.130 \times 0.360 + 0.080 \times 0.200=0.06$	0.06 m2
鋼桁孔明工 M22用, φ 24.5	N=4	4 箇所
高力ボルト本締工 HTB M22	N=6	6 本

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
 ブロック：鋼床版(L11, L28付近)
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	N=2	2 箇所
平鋼重量 SS400, FB 90x6	1箇所当たり $W=0.090 \times 0.006 \times 0.140 \times 7850 \times 1 = 0.59$ 2箇所当たり $W=0.59 \times 2 = 1.18$	1.2 kg
部材取付工	N=2	2 箇所
芯出し調整工	1箇所当たり $A=0.140 \times 0.090 = 0.013$ 2箇所当たり $A=0.013 \times 2 = 0.026$	0.03 m ²
現場溶接工 すみ肉6mm換算延長	すみ肉4mm溶接の換算率=0.444 1箇所当たり $L=(0.140+0.090 \times 2) \times 0.444 = 0.14$ 2箇所当たり $L=0.14 \times 2 = 0.28$	0.3 m

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
 ブロック：高欄(L11, L21, L35)笠木部
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	N=6	6 箇所
鋼板 SM400A, t=3.2	1箇所当たり $W=0.362 \times 0.0032 \times 0.220 \times 7850 \times 1=2.00$ 6箇所当たり $W=2.00 \times 6=12.00$	12.0 kg
鋼板重量小計 SM400A	W=12.00	12.0 kg
鋼板重量合計	W=12.00	12.0 kg
角形鋼管 STKR400, □ 125x75x3.2	1箇所当たり $W=9.52\text{kg/m} \times (0.030+0.250)=2.67$ 6箇所当たり $W=2.67 \times 6=16.02$	16.0 kg
角形鋼管重量合計	W=16.02	16.0 kg
部材取付工	N=6	6 箇所
現場ガス切断切削 仕上工 鋼材, t=3.2mm	1箇所当たり $L=(0.125 \times 2 + 0.075 \times 2) \times 2=0.80$ 6箇所当たり $L=0.80 \times 6=4.80$	4.8 m
現場ガス切断切削 仕上工 鋼材, t=6mm	1箇所当たり $L=0.065 \times 2=0.13$ 6箇所当たり $L=0.13 \times 6=0.78$	0.8 m

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
 ブロック：高欄(L11, L21, L35)笠木部
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
現場溶接工 すみ肉6mm換算延長	レ形溶接 t=3.2mmの換算率 レ形溶接断面 $A=1/2 \times 3.2 \times 3.2 = 5.12$ すみ肉6mm溶接断面 $A=1/2 \times 6 \times 6 = 18.00$ $\therefore$ レ形溶接 t=3.2mmの換算率 $= 5.12 / 18.00 = 0.28$ すみ肉4mm溶接の換算率 $= 0.444$ 1箇所当たり $L1 = (0.125 \times 2 + 0.075 \times 2 + 0.125 + 0.075 \times 2) \times 0.28 = 0.19$ $L2 = (0.100 + 0.065 \times 4 + 0.006 \times 4) \times 0.444 = 0.17$ 小計 $L = 0.19 + 0.17 = 0.36$ 6箇所当たり $L = 0.36 \times 6 = 2.16$	2.2 m
スクラップ ヘビーH1	$W = 12.00 + 16.02 = 28.02$	28.0 kg

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
 ブロック：高欄(L11, L21, L35) 中抜き部
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	N=4	4 箇所
鋼板 SM400A, t=3.2	1箇所当たり $W=0.202 \times 0.0032 \times 0.220 \times 7850 \times 1 = 1.12$ 4箇所当たり $W=1.12 \times 4 = 4.48$	4.5 kg
鋼板重量小計 SM400A	W=4.48	4.5 kg
鋼板重量合計	W=4.48	4.5 kg
角形鋼管 STKR400, □ 75x45x3.2	1箇所当たり $W=5.50\text{kg/m} \times (0.030 + 0.250) = 1.54$ 4箇所当たり $W=1.54 \times 4 = 6.16$	6.2 kg
角形鋼管重量合計	W=6.16	6.2 kg
部材取付工	N=4	4 箇所
現場ガス切断切削 仕上工 鋼材, t=3.2mm	1箇所当たり $L=(0.075 \times 2 + 0.045 \times 2) \times 2 = 0.48$ 4箇所当たり $L=0.48 \times 4 = 1.92$	1.9 m
現場ガス切断切削 仕上工 鋼材, t=6mm	1箇所当たり $L=0.065 \times 2 = 0.13$ 4箇所当たり $L=0.13 \times 4 = 0.52$	0.5 m

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
 ブロック：高欄(L11, L21, L35) 中抜き部
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
現場溶接工 すみ肉6mm換算延長	レ形溶接 t=3.2mmの換算率 レ形溶接断面 $A=1/2 \times 3.2 \times 3.2 = 5.12$ すみ肉6mm溶接断面 $A=1/2 \times 6 \times 6 = 18.00$ $\therefore$ レ形溶接 t=3.2mmの換算率 $= 5.12 / 18.00 = 0.28$ すみ肉4mm溶接の換算率 $= 0.444$ 1箇所当たり $L1 = (0.075 \times 2 + 0.045 \times 2) \times 0.28 = 0.07$ $L2 = (0.075 \times 2 + 0.045 \times 2 + 0.065 \times 4 + 0.006 \times 4) \times 0.444 = 0.23$ 小計 $L = 0.07 + 0.23 = 0.30$ 4箇所当たり $L = 0.30 \times 4 = 1.20$	1.2 m
スクラップ ヘビーH1	$W = 4.48 + 6.16 = 10.64$	10.6 kg

一般計算書

種 別：鋼部材補修工(側道橋上部工)
 ブロック：高欄(L11, L21, L35)破断部溶接
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
補修箇所数	N=2	2 箇所
現場溶接工 すみ肉6mm換算延長	すみ肉4mm溶接の換算率=0.444 1箇所当たり $L=(0.075*2+0.045*2)*0.444=0.11$ 2箇所当たり $L=0.11*2=0.22$	0.2 m

数量集計表

種 別：仮設工
規 格：

[illegible]

一般計算書

種別：仮設工
ブロック：本橋部：第3径間
区分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
吊足場工 主体足場	$A=61.1 \times 6.5=397.15$	397.2 m2
足場工 地覆補修等足場	$A=61.1 \times (0.20+0.8)=61.1$ ……上流側 $A=61.1 \times (0.16+0.8)=58.7$ ……下流側	119.8 m2

一般計算書

種別：仮設工
ブロック：本橋部：第4径間
区分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
吊足場工		
主体足場	$A=50.8 \times 6.5=330.20$	330.2 m ²
足場工		
地覆補修等足場	$A=50.8 \times (0.20+0.8)=50.8$ ……上流側 $A=50.8 \times (0.16+0.8)=48.8$ ……下流側	99.6 m ²

一般計算書

種別：仮設工
ブロック：側道橋：第3径間
区分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
吊足場工 主体足場	$A=61.1 \times 2.4=146.64$	146.6 m2

一般計算書

種別：仮設工
ブロック：側道橋：第4径間
区分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
吊足場工 主体足場	$A=50.8 \times 2.4=121.92$	121.9 m2
足場工 単管足場	$A=4.5 \times 5.150 \times 1/2=11.59$	11.6 掛m2

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
橋面補修工				式		1		
	伸縮装置取替工			式		1		
		既製品ジョイント	プロフジョイントCDs型-50用, 2次止水構造	m		6.000		
		既製品ジョイント	プロフジョイントCDs型-60用, 2次止水構造	m		6.000		
		シーリング材	シリコーン系	L		3.72		
		U字型アンカー筋	SD345, D16	kg		70.8		
		既設コンクリート 取壊し・殻処分	人力施工、鉄筋構造物	m3		1.743		
		アンカー筋現場溶 接工	D16+鋼板部フレアー溶接, すみ肉6mm換算	m		19.23		
	地覆切欠き部補修 工			式		1		
		無収縮モルタル		m3		0.033		
		型枠	小型構造物	m2		0.40		
		鉄筋	SD345、D13	kg		1.8		
		現場すみ肉溶接	鉄筋片側フレアー溶接, すみ肉6mm換算	m		0.5		
		チッピング	t=1cm	m2		0.06		
		コンクリート取り 壊し	人力施工、無筋構造物	m3		0.021		

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
		コンクリート殻処分	無筋コンクリート	m3		0.021		
	舗装打替え工			式		1		
		舗装版切削工	アスファルト舗装 t=5cm	m2		1,407.8		
		アスファルト舗装工	再生密粒度As, t=5cm	m2		1,407.8		
		アスファルト殻処分	アスファルト	m3		70.4		
	橋面防水工			式		1		
		防水工	シート系	m2		1,407.78		
		導水管	スプリング管φ18, 亜鉛メッキ	m		456.96		
		成型目地材		m		493.3		
		端末処理材		m		493.3		
		排水樹孔明工	導水管挿入用φ20	箇所		68		
	区画線工			式		1		
		実線	15cm, 黄色, 熔融式	m		236.06		
		実線	45cm, 白色, 熔融式	m		2.80		
		路面標示「50」	実線15cm換算延長	m		22.20		

数量集計表

種 別：地覆切欠き部補修工
規 格：[illegible]

一般計算書

種 別：地覆切欠き部補修工
 ブロック：L36部：下流側
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
無収縮モルタル	$V=0.100 \times 0.150 \times 0.450=0.007$	0.007 m3
型枠 小型構造物	$A=0.100 \times (0.250+0.200)+0.150 \times 0.200=0.075$	0.08 m2
鉄筋 SD345、D13	$W=0.350 \times 0.995\text{kg/m}=0.35$	0.4 kg
現場すみ肉溶接 鉄筋片側フレアー 溶接，すみ肉6mm 換算	デザインデータブックより、 フレアー片側溶接断面積 $A=(13^2/2) \times (1-\pi/4)=18.13\text{mm}^2$ すみ肉6mm溶接断面積 $A=1/2 \times 6 \times 6=18.00\text{mm}^2$ $\therefore$ 換算率=18.13/18.00=1.01 溶接換算延長 $L=0.130 \times 1.01=0.13$	0.1 m
チップング t=1cm	$A=0.150 \times 0.100=0.015$	0.02 m2
コンクリート取り 壊し 人力施工，無筋構 造物	$V=0.150 \times 0.100 \times 0.250+0.100 \times 0.050 \times 0.200=0.005$	0.005 m3
コンクリート殻処 分 無筋コンクリート	$V=0.005$	0.005 m3

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
下部工補修工				式		1		A2橋台、P3橋脚
	断面修復工			式		1		
		断面修復工	平均修復厚:t=30mm, 鉄筋ケレン・防錆処理を含まない	m3		0.041		
		断面修復工	平均修復厚:t=50mm, 鉄筋ケレン・防錆処理を含む	m3		0.019		
		断面修復工	平均修復厚:t=200mm, 鉄筋ケレン・防錆処理を含む	m3		0.056		
		コンクリート殻処分	無筋コンクリート	m3		0.116		
	ひびわれ充てん工 (通常施工)		ポリマーセメント系モルタル	式		1		
		ひびわれ充てん工		m		0.4		
		コンクリート殻処分	無筋コンクリート	m3		0.001		
	ひび割れ注入工 (通常施工)			式		1		
		ひび割れ注入工	ひび割れ幅0.20mm, 低圧注入工法	m		0.85		
		ひび割れ注入工	ひび割れ幅0.30mm, 低圧注入工法	m		0.6		
		ひび割れ注入工	ひび割れ幅0.40mm, 低圧注入工法	m		0.25		
		ひび割れ注入工	ひび割れ幅0.50mm, 低圧注入工法	m		1.2		

工種数量総括表

工 種	種 別	細 別	規 格	単位	前回数量	今回数量	数量増減	摘 要
	土留め壁設置工			式		1		
		コンクリート	$\sigma_{ck}=24\text{N/mm}^2$	m3		0.23		
		型枠	小型構造物	m2		2.54		
		鉄筋	SD345、D13	kg		16		
		チップング	t=1cm	m2		0.50		
		コンクリート削孔	$\phi 26 \times 250$	箇所		10		
		樹脂注入	エポキシ樹脂 w=1200kg/m3	kg		1.01		
	沓座モルタル修景工			式		1		
		取壊しコンクリート	人力施工、無筋構造物	m3		0.009		
		無収縮モルタル		m3		0.019		
		型枠	小型構造物	m2		0.22		
		鉄筋	SD345、D10	kg		2		
		チップング	t=1cm	m2		0.27		
		コンクリート殻処理	無筋コンクリート	m3		0.009		
	仮設工			式		1		
		足場工	単管足場	掛m2		27.6		

数量集計表

種 別：断面修復工

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：断面修復工
 ブロック：A2橋台
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
断面修復工 平均修復厚：t=30m m, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含まない	$A\ 1 = 0.150 \times 0.400 = 0.060$ $A\ 2 = 0.150 \times 0.600 = 0.090$ $A\ 3 = 0.350 \times 0.450 = 0.158$ $A\ 4 = 0.150 \times 0.400 = 0.060$ $A\ 5 = 0.400 \times 0.600 = 0.240$ $A\ 6 = 0.150 \times 0.250 = 0.038$ $A\ 7 = 0.200 \times 0.300 = 0.060$ $A\ 8 = 0.300 \times 0.300 = 0.090$ $A\ 9 = 0.200 \times 0.950 = 0.190$ $A10 = 0.300 \times 0.300 = 0.090$ $A11 = 0.150 \times 0.300 = 0.045$ $A12 = 0.150 \times 0.400 = 0.060$ $A13 = 0.150 \times 0.350 = 0.053$ $A14 = 0.150 \times 0.400 = 0.060$ 合計面積 $A = 0.060 + 0.090 + 0.158 + 0.060 + 0.240 + 0.038 + 0.060 + 0.090 + 0.190 + 0.090 + 0.045 + 0.060 + 0.053 + 0.060 = 1.294$ 合計体積 $V = 1.294 \times 0.030 = 0.039$	0.039 m3
断面修復工 平均修復厚：t=50m m, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含む	$A\ 1 = 0.150 \times 0.100 = 0.015$ $A\ 2 = 0.200 \times 0.150 = 0.030$ $A\ 3 = 0.150 \times 0.100 = 0.015$ $A\ 4 = 0.200 \times 0.150 = 0.030$ $A\ 5 = 0.150 \times 0.100 = 0.015$ $A\ 6 = 0.200 \times 0.150 = 0.030$ $A\ 7 = 0.100 \times 0.100 = 0.010$ $A\ 8 = 0.050 \times 0.050 = 0.003$ $A\ 9 = 0.100 \times 0.200 = 0.020$ $A10 = 0.300 \times 0.100 = 0.030$ $A12 = 0.150 \times 0.100 = 0.015$ $A13 = 0.150 \times 0.250 = 0.038$ $A14 = 0.150 \times 0.150 = 0.023$ 合計面積 $A = 0.015 + 0.030 + 0.015 + 0.030 + 0.015 + 0.030 + 0.010 + 0.003 + 0.020 + 0.030 + 0.015 + 0.038 + 0.023 = 0.274$ 合計体積 $V = 0.274 \times 0.050 = 0.014$	0.014 m3
断面修復工 平均修復厚：t=200mm, 鉄筋ケレン・ 防錆処理を含む	$A11 = 0.200 \times 1.400 = 0.280$ 合計体積 $V = 0.280 \times 0.200 = 0.056$	0.056 m3
コンクリート殻処分 無筋コンクリート	$V = 0.039 + 0.014 + 0.056 = 0.109$	0.109 m3

一般計算書

種 別：断面修復工
ブ ロ ッ ク：P3橋脚
区 分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
断面修復工 平均修復厚：t=30mm，鉄筋ケレン・防錆処理を含まない	$A_1 = 0.250 \times 0.200 = 0.050$ $\text{合計体積 } V = 0.050 \times 0.030 = 0.002$	0.002 m ³
断面修復工 平均修復厚：t=50mm，鉄筋ケレン・防錆処理を含む	$A_1 = 0.080 \times 0.100 = 0.008$ $A_2 = 0.100 \times 0.080 = 0.008$ $A_3 = 0.060 \times 0.100 = 0.006$ $A_4 = 0.100 \times 0.150 = 0.015$ $A_5 = 0.100 \times 0.100 \times 2 = 0.020$ $A_6 = 0.200 \times 0.050 \times 2 = 0.020$ $A_7 = 0.250 \times 0.050 = 0.013$ $\text{合計面積 } A = 0.008 + 0.008 + 0.006 + 0.015 + 0.020 + 0.020 + 0.013 = 0.090$ $\text{合計体積 } V = 0.090 \times 0.050 = 0.005$	0.005 m ³
コンクリート殻処分 無筋コンクリート	$V = 0.002 + 0.005 = 0.007$	0.007 m ³

数量集計表

種 別：ひびわれ充てん工(通常施工)

規格：ポリマーセメント系モルタル

[illegible]

一般計算書

種 別：ひびわれ充てん工(通常施工)
ブ ロ ッ ク：A2橋台
区 分：

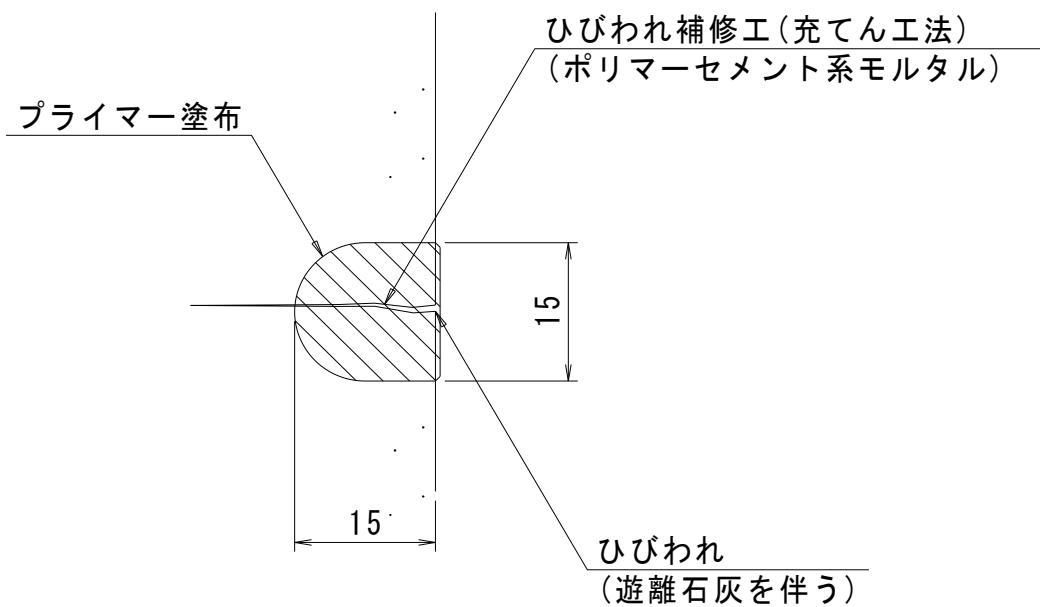
細別／規格	算式／図	数量
ひびわれ充填工	L=0.400	0.400 m
コンクリート殻処分 無筋コンクリート	V=(1/2*1/4*π*0.015^2+0.015*0.0075)*0.400=0.0001	0.001 m ³

單位數量計算書

細 別：ひびわれ充てん工
規 格：

10.000m当り

略 义



材料／規格	算 式	数 量
充てん材 ポリマーセメント 系モルタル	$V = (1/2 * 1/4 * \pi * 0.015^2 + 0.015 * 0.0075) * 10.000 = 0.002$	0.002 m3

数量集計表

種 別：ひび割れ注入工(通常施工)

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：ひび割れ注入工(通常施工)
 ブロック：A2橋台
 区 分：

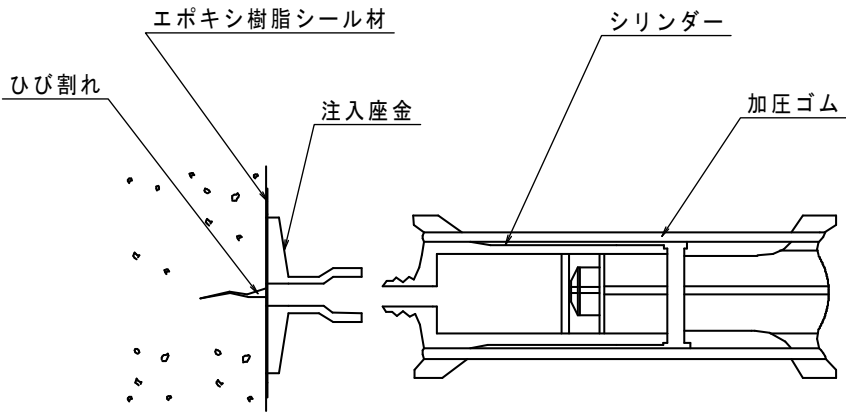
[illegible]

単位数量計算書

細 別：ひび割れ注入工
規 格：ひび割れ幅0.20mm， 低圧注入工法

10 m当り

略 図



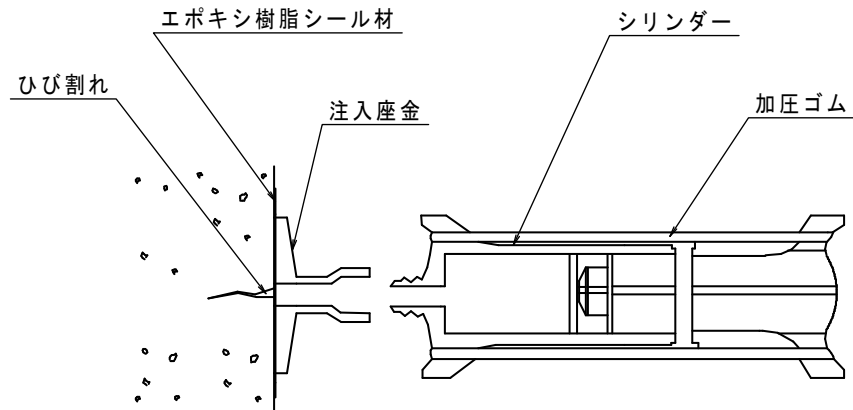
材料／規格	算 式	数 量
シール材 エポキシ樹脂系， w=1700kg/m3	幅30mm×厚さ2mmと仮定 $W = 0.030 \times 0.002 \times 1700 \times 10.000 = 1.020$	1.02 kg
注入材 エポキシ樹脂系， w=1200kg/m3	ひび割れ深さ50mmと仮定 $W = 1/2 \times 0.00020 \times 0.050 \times 1200 \times 10.000 = 0.060$	0.06 kg
注入器具 低圧注入器，30cm 間隔設置	設置間隔30cmと仮定 $N = 10.000 / 0.30 = 33.33$	33 個

単位数量計算書

細 別：ひび割れ注入工
規 格：ひび割れ幅0.30mm，低圧注入工法

10 m当り

略 図



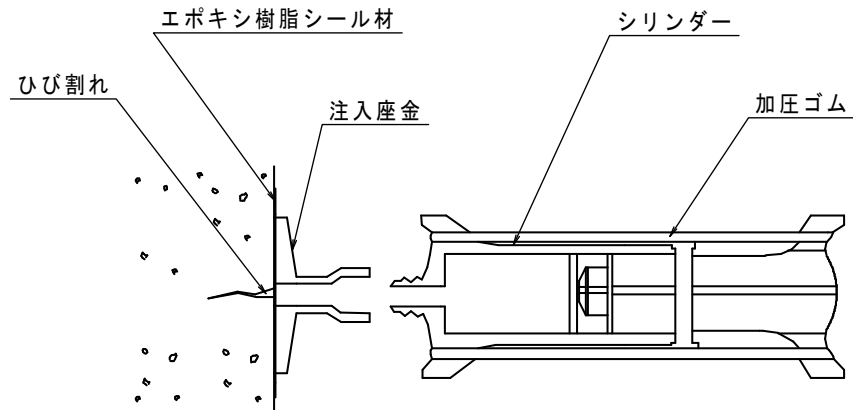
材料／規格	算 式	数 量
シール材 エポキシ樹脂系， $w=1700\text{kg/m}^3$	幅30mm×厚さ2mmと仮定 $W = 0.030 \times 0.002 \times 1700 \times 10.000 = 1.020$	1.02 kg
注入材 エポキシ樹脂系， $w=1200\text{kg/m}^3$	ひび割れ深さ50mmと仮定 $W = 1/2 \times 0.00030 \times 0.050 \times 1200 \times 10.000 = 0.090$	0.09 kg
注入器具 低圧注入器，30cm 間隔設置	設置間隔30cmと仮定 $N = 10.000 / 0.30 = 33.33$	33 個

単位数量計算書

細 別：ひび割れ注入工
規 格：ひび割れ幅0.40mm，低圧注入工法

10 m当り

略 図



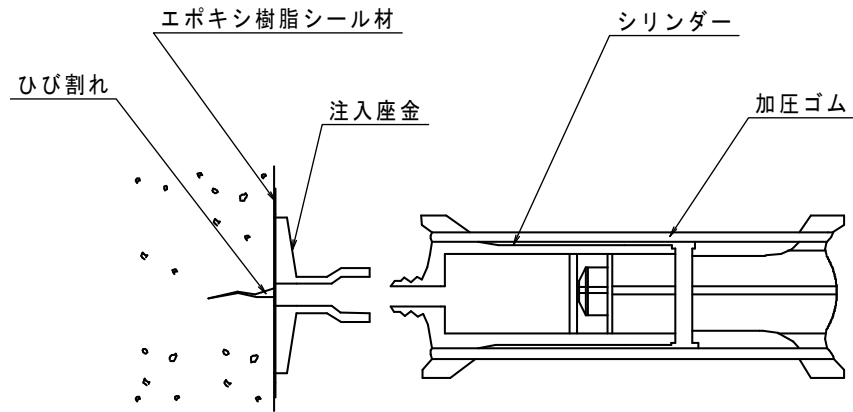
材料／規格	算 式	数 量
シール材 エポキシ樹脂系， $w=1700\text{kg/m}^3$	幅30mm×厚さ2mmと仮定 $W = 0.030 \times 0.002 \times 1700 \times 10.000 = 1.020$	1.02 kg
注入材 エポキシ樹脂系， $w=1200\text{kg/m}^3$	ひび割れ深さ50mmと仮定 $W = 1/2 \times 0.00040 \times 0.050 \times 1200 \times 10.000 = 0.120$	0.12 kg
注入器具 低圧注入器，30cm 間隔設置	設置間隔30cmと仮定 $N = 10.000 / 0.30 = 33.33$	33 個

単位数量計算書

細 別：ひび割れ注入工
規 格：ひび割れ幅0.50mm，低圧注入工法

10 m当り

略 図



材料／規格	算 式	数 量
シール材 エポキシ樹脂系， $w=1700\text{kg/m}^3$	幅30mm×厚さ2mmと仮定 $W = 0.030 \times 0.002 \times 1700 \times 10.000 = 1.020$	1.02 kg
注入材 エポキシ樹脂系， $w=1200\text{kg/m}^3$	ひび割れ深さ50mmと仮定 $W = 1/2 \times 0.00050 \times 0.050 \times 1200 \times 10.000 = 0.150$	0.15 kg
注入器具 低圧注入器，30cm 間隔設置	設置間隔30cmと仮定 $N = 10.000 / 0.30 = 33.33$	33 個

数量集計表

種 別：土留め壁設置工

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：土留め壁設置工
 ブロック：A2橋台部
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
コンクリート σ ck=24N/mm2	$V1=1/2*(0.300+0.800)*0.900*0.200 =0.099$ $V2=0.800*0.500*0.200 =0.080$ $V3=0.800*0.300*0.200 =0.048$ 合計 $V=0.099+0.080+0.048=0.227$	0.23 m3
型枠 小型構造物	$A1=1/2*(0.300+0.800)*0.900*2$ $+0.200*(0.300+0.900*1.1440(\text{斜比})) =1.26$ $A2=0.800*(0.500+0.300+0.200) =0.80$ $A3=0.800*(0.300+0.300) =0.48$ 合計 $A=1.26+0.80+0.48=2.54$	2.54 m2
鉄筋 SD345、D13	鉄筋質量表より D16 16kg	16 kg
チップング t=1cm	$A1=0.200*(1.400+0.300) =0.340$ $A2=0.200*0.800 =0.160$ 合計 $A=0.340+0.160=0.500$	0.50 m2
コンクリート削孔 φ 26x250	N=10	10 箇所
樹脂注入 エポキシ樹脂 w=1200kg/m3	$W=1/4*\pi*(0.026^2*0.250-0.016^2*0.240)*1200\text{kg/m}^3*10=1.014$	1.01 kg

数量集計表

種 別：沓座モルタル修景工

規格：

[illegible]

一般計算書

種 別：沓座モルタル修景工
 ブロック：A2橋台部
 区 分：

細別／規格	算 式 / 図	数 量
取壊しコンクリート 人力施工、無筋構造物	$V=1/2*(0.680*0.680+0.770*0.770)*0.045$ $-0.580*0.580*0.045$ $=0.009$	0.009 m3
無収縮モルタル	$V=(0.780*0.780-0.580*0.580)*0.070=0.019$	0.019 m3
型枠 小型構造物	$A=0.070*0.780*4=0.22$	0.22 m2
鉄筋 SD345、D10	鉄筋質量表より D10 2kg	2 kg
チップング t=1cm	$A=0.780*0.780-0.580*0.580=0.272$	0.27 m2
コンクリート殻処理 無筋コンクリート	$V=0.009$	0.009 m3

数量集計表

種 別：仮設工
規 格：

[illegible]

一般計算書

種別：仮設工
ブロック：A2橋台
区分：

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
足場工 単管足場	$A=3.1 \times 8.9=27.59$	27.6 掛m2