

見積参考資料

工事名 R7三土 国道439号（京上大橋）三・東祖谷京上 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4
単価使用年月	令和8年1月
施工地域・工事場所	一般交通影響有り（2）－1
前金支出割合	補正を行わない
契約保証	金銭的保証
現場環境改善費	計上しない
週休2日確保工事に係る経費補正	週休2日（月単位）

注意

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

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 三土 国道439号(京上大橋) 三・東祖谷京上 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				
変位制限装置		式	1				
製作加工	鋼材費 SM400A t≤38	t	7.69				单 1号
製作加工	鋼材費 SM400A t≤38 SS400	t	0.726				单 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				
支承取替工		式	1				
支承取替	支承形式:I, 下部工プラケット取付:無し, 支承直下部以外のはり:無し	基	14				单 3号
鋼製支承	P3 全反力500KN	個	4				单 4号
鋼製支承	P3 ST 全反力500KN	個	1				单 5号

設計内訳書（本01）

工事名	R 7 三土 国道439号(京上大橋) 三・東祖谷京上 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
鋼製支承	P3 全反力610KN	個	3				单 6号
鋼製支承	P3 全反力560KN	個	1				单 7号
鋼製支承	A2 全反力550KN	個	3				单 8号
鋼製支承	A2 全反力480KN	個	2				单 9号
足場		m ²	80				单 10号
ジヤッキアップ補強工		式	1				内 1号
変位制限装置撤去・復旧		式	1				
変位制限装置撤去工		式	1				内 2号
変位制限装置設置工		式	1				内 3号
コンクリート構造物取壊し工		m ³	0.2				单 11号
現場発生品運搬工	マラップ処分	式	1				内 4号
仮設工		式	1				
交通管理工		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名 事	R 7 三土 国道439号(京上大橋) 三・東祖谷京上 橋梁修繕工				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
交通誘導警備員	B	人日	120				単 12号
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				
(現場原価)		式	1				
工事原価		式	1				
一般管理費等		式	1				
工事価格		式	1				
消費税額及び地方消費税額		式	1				
工事費計		式	1				

一式当たり内訳書

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

内 1号	ジヤッキアップ補強工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
橋梁製作工		人工	4.4				
上部工補強材料 L-150*150*15 SS400		kg	1,092				
上部工補強材料 L-100*100*10 SS400		kg	40				
上部工塗装工		式	1				単 13号
仮受材料 ソールプレート 0.3*0.022*0.31		枚	14				
仮受材料 ヘーベルプレート 0.3*0.022*0.4		枚	14				
合計							

一式当たり内訳書

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

内 2号	変位制限装置撤去工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
変位制限装置撤去工		式	1				単 14号
合計							

一式当たり内訳書

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

内 3号	変位制限装置設置工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
変位制限装置設置工		式	1				単 15号
合計							

一式当たり内訳書

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

内 4号	現場発生品運搬工	スクラップ処分					
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
現場発生品及び支給品運搬	クレーン装置付4~4.5t積、吊能力2.9t, 無し, 65.0km以下	t	2.6				
スクラップ ヘビ-H1		t	-2.6				
合計							

1次単価表

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

単 1号	製作加工	鋼材費 SM400A t≤38	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	
変位制限装置 SM400A t≤38 橋軸直角方向 亜鉛メッキ			t	1				
合計								
単価							円/t	

1次単価表

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

単 2号	製作加工	鋼材費 SM400A t≤38 SS400	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	
変位制限装置 SM400A t≤38 SS400 橋軸直角方向 亜鉛メッキ			t	1				
合計								
単価							円/t	

1次単価表

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

単 3号	支承取替	支承形式:I, 下部工アラケット取付:無し, 支承直下部以外のはつり:無し	単位	基	単価数量	14	単価
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート削孔(電動式コアボーリングマシン)	23mmを超える30mm以下, 500mm以下, 全ての費用	孔	53				
支承取替(鋼橋)	I, 無し	基	14				
アンカー	25mm以下, 下方向	本	53				
注入材(材料費)	0.4kg/本	本	53				
合計							
単価						円/基	

1次単価表

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

単 4号	鋼製支承	P3 全反力500KN	単位	個	単価	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
支承(材料費)			個	1				
合計								
単価							円／個	

1次単価表

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

単 5号	鋼製支承	P3 ST 全反力500KN	単位	個	単価	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
支承(材料費)			個	1				
合計								
単価							円／個	

1次単価表

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

単 6号	鋼製支承	P3 全反力610KN	単位	個	単価	1	単価	
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
支承(材料費)			個	1				
	合計							
	単価						円／個	

1次単価表

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

単 7号	鋼製支承	P3 全反力560KN	単位	個	単価	1	単価	
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
支承(材料費)			個	1				
	合計							
	単価						円／個	

1次単価表

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

単 8号	鋼製支承	A2 全反力550KN	単位	個	単価	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
支承(材料費)			個	1				
合計								
単価							円／個	

1次単価表

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

単 9号	鋼製支承	A2 全反力480KN	単位	個	単価	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
支承(材料費)			個	1				
合計								
単価							円／個	

1次単価表

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

単 10号	足場		単位	m2	単価	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
足場		4ヶ月を超える5ヶ月以下	m2	1			
	合計						
	単価						円／m2

1次単価表

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

単 11号	コンクリート構造物取壊し工		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	
構造物とりこわし		無筋構造物, 人力施工, 無し, 無し	m3	1			単 16号	
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, 49.4km以下, 全ての費用	m3	1				
殻処分			m3	1			単 17号	
合計								
単価							円／m3	

1次単価表

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

単 12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 18号	
合計								
単価							円／人日	

2 次單価表

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

2次単価表

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

単 14号	変位制限装置撤去工		単位	式	単価	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人	1				
橋りょう特殊工			人	4				
普通作業員			人	2				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								

2次単価表

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

単 15号	変位制限装置設置工		単位	式	単位数量	1	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
変位制限装置部材費			式	1			単 19号
コンクリート削孔(電動式コアボーリングマシン)	23mmを超える30mm以下, 500mmを超える100mm以下, 全ての費用		孔	54			
コンクリート削孔(電動式コアボーリングマシン)	23mmを超える30mm以下, 500mm以下, 全ての費用		孔	126			
アンカー	25mmを超える40mm以下, 横方向		本	54			
アンカー	25mm以下, 横方向		本	126			
注入材 注入材			kg	53.3			
不陸修正	無し, 無し, 無, 標準(1.46kg)		m ²	7.8			単 20号
補強部材取付工(撤去工) ボルトによる補強部材			部材	30			単 21号
芯出し素地調整			m ²	5.7			単 22号
鋼桁孔明工			本	360			単 23号
落橋防止装置取付 (⑧-1タイ) 600kg以下			組	20			単 24号
高力ボルト本締工			本	520			単 25号

2次単価表

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

単 15号	変位制限装置設置工		単位	式	単価	数量	金額	摘要
	名称・規格	条件	単位					
ピテール仕上げ工			本		520			単 26号
現場塗装費 外面塗装 5回			m2		2.6			単 27号
金属パテ埋戻し工 44箇所			式		1			単 28号
合計								

2次単価表

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

単 16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	2026.01
歩掛適用年月	2026.01
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 17号	殻処分		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 29号	
合計								
単価							円／m3	

2次単価表

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

単 18号	交通誘導警備員B		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員B			人	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／人日	

3次単価表

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

単 19号	変位制限装置部材費	単位	式	単価	数量	金額	摘要
	名称・規格	条件	単位		数量	単価	
	アンカーバー 両ねじ S35CN φ32-M30×190		組	14			
	アンカーバー 両ねじ S35CN φ32-M30×210		組	6			
	アンカーバー 片ねじ SD345 D29-M30×520		組	54			
	アンカーバー 片ねじ SD345 D25-M30×460		組	126			
	摩擦接合用高力ボルト トルシア M22×85～120		式	1			単 30号
	普通ボルト		式	1			単 31号
	合計						

3次単価表

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

単 20号	不陸修正	無し, 無し, 無, 標準(1.46kg)	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	
連続繊維シート補強工 不陸修正 高所作業車無 制約無 昼間			m2	1				
エボキシ樹脂ハーテ			kg	1.46				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

3次単価表

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

単 21号	補強部材取付工(撤去工) ボルトによる補強部材		単位	部材	単位数量	12	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人	1				
橋りょう特殊工			人	3				
普通作業員			人	1				
諸雑費			式	1				
合計								
単価							円／部材	

3次単価表

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

単 22号	芯出し素地調整		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	1				
橋りょう特殊工			人	4				
普通作業員			人	6				
諸雑費			式	1				
合計								
単価							円／m2	

3次単価表

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

単 23号	鋼桁孔明工		単位	本	単価	83	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人	1				
橋りょう特殊工			人	3				
普通作業員			人	1				
諸雑費			式	1				
合計								
単価							円／本	

3次単価表

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

単 24号	落橋防止装置取付 ⑧-1タイプ 600kg以下		単位	組	単価	1.8	単価	
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額		摘要	
橋りょう世話役		人	1					
橋りょう特殊工		人	4					
普通作業員		人	2					
諸雑費		式	1					
合計								
単価							円／組	

3次単価表

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

単 25号	高力ボルト本締工		単位	本	単価	138	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人	1				
橋りょう特殊工			人	3				
普通作業員			人	1				
諸雑費			式	1				
合計								
単価							円／本	

3次単価表

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

単 26号	ビニール仕上げ工	条件	単位	本	単価	金額	摘要
	名称・規格		単位	数量			
橋りょう特殊工			人	2			
諸雑費(率+まるめ)			式	1			
合計							
単価							円／本

3次単価表

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

単 27号	現場塗装費 外面塗装 5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	
継手部素地調整 (新橋現場・新橋継手部現場塗装)		動力工具処理, 無し, 無し	m2	1			単 32号	
継手部下塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)		ミストコート 変性エポキシ樹脂塗料(1層), 無し, 無し	m2	1			単 33号	
継手部下塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)		超厚膜形エポキシ樹脂塗料(2回塗/層, 無し, 無し	m2	1			単 34号	
中塗り・上塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)		新橋現場塗装, 中塗り, 無し, 無し, 無し, ふつ素樹脂塗料用, 赤系	m2	1			単 35号	
中塗り・上塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)		新橋現場塗装, 上塗り, 無し, 無し, 無し, ふつ素樹脂塗料, 赤系	m2	1			単 36号	
合計								
単価							円／m2	

3次単価表

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

単 28号	金属パテ埋戻し工 44箇所		単位	式	単価	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋りょう世話役			人	1				
特殊作業員			人	2				
普通作業員			人	1				
諸雑費			式	1				
金属パテ			kg	1				
合計								

3次単価表

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

単 29号	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			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

4次単価表

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

単 30号	摩擦接合用高力ボルト トルシア M22×85～120	条件	単位	式	単価	数量	金額	摘要
	名称・規格	条件	単位	式	単価	数量	金額	摘要
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×120		組	8				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×115		組	64				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×110		組	8				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×105		組	48				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×100		組	32				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×95		組	56				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×90		組	292				
	摩擦接合用高力ボルト(トルシア) S10T M22×85		組	12				
	合計							

4次単価表

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

単 31号	普通ボルト	条件	単位	式	単価	数量	金額	摘要
	六角ボルト 中 M22×長50mm メッキ		本		60			
	六角ナット M22 メッキ		個		60			
	丸座金 (ワッシャ) M22 メッキ		枚		60			
	合計							

4次単価表

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

単 32号	継手部素地調整 (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	動力工具処理、無し、無し	単位	m2	単価数量	100	単価	
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁塗装工 新橋素地調整 昼間 動力工具処理 ISO St3 制約無			m2	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
	合計							
	単価						円／m2	

4次単価表

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

単 33号	継手部下塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	ミストコート 変性エボキシ樹脂塗料(1層), 無し, 無し	単位	m2	単価数量	100	単価	
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁塗装工 新橋塗装 下塗り 昼間 ミストコート 変性エボキシ樹脂(1層) 無			m2	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
	合計							
	単価						円／m2	

4次単価表

単価使用年月	2026.01						
歩掛適用年月	2026.01						
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0						
単 34号 繼手部下塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	超厚膜形エボキシ樹脂塗料(2回塗/層, 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 新橋塗装 下塗り 昼間 超厚膜形エボキシ(2回塗/層) 無		m2	100				
諸雑費(まるめ)		式	1				
合計							
単価						円/m2	

4次単価表

単価使用年月	2026.01						
歩掛適用年月	2026.01						
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0						
単 35号 中塗り・上塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	新橋現場塗装,中塗り,無し,無し,無し,ふつ素樹脂塗料用,赤系	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
橋梁塗装工 新橋塗装 中塗り 昼間 ふつ素樹脂用 赤系 制約無		m2	100				
諸雑費(まるめ)		式	1				
合計							
単価						円/m2	

4次単価表

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

単 36号	中塗り・上塗り (新橋現場・新橋継手部現場塗装)	新橋現場塗装, 上塗り, 無し, 無し, 無し, 無し, ふつ素樹脂塗料, 赤系	単位	m2	単価	100	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
橋梁塗装工 新橋塗装 上塗り 昼間 ふつ素樹脂 赤系 制約無			m2	100			
諸雑費(まるめ)			式	1			
合計							
単価							円／m2

機労材集計リスト（機械）

見積単価一覧表

工事名	R 7 三土 国道 4 3 9 号 (京上大橋) 三・東祖谷京上 橋梁修繕工事			
名称	規格	単位	単価	備考
BP支承	高力黄銅支承板支承(BP・A) 全反力500KN	個	845,000	P3 Fix G1~4
BP支承	高力黄銅支承板支承(BP・A) 全反力500KN	個	841,000	P3 Fix ST
BP支承	高力黄銅支承板支承(BP・A) 全反力610KN	個	1,040,000	P3 Mov G1~3
BP支承	高力黄銅支承板支承(BP・A) 全反力560KN	個	884,000	P3 MoV G4
BP支承	高力黄銅支承板支承(BP・A) 全反力550KN	個	1,000,000	A2 Fix G1~3
BP支承	高力黄銅支承板支承(BP・A) 全反力480KN	個	825,000	A2 Fix G4~ST
アンカーボルト	ドブ両ネジ S35C(N) φ 32-M30*190L S=50/50	組	1,120	
アンカーボルト	ドブ両ネジ S35C(N) φ 32-M30*210L S=60/60	組	1,200	
アンカーボルト	ねじドブ異形片ねじ SD345 D-29-M27*520L S=85	組	1,810	
アンカーボルト	ねじドブ異形片ねじ SD345 D-25-M24*460L S=85	組	1,310	
アンカーボルト	金属パテ工 ラスタッフ (E) 1110同等品	kg	49,400	
変位制限装置	橋軸直角方向 亜鉛メッキ SM400A t≤38	t	1,146,000	
変位制限装置	橋軸直角方向 亜鉛メッキ SM400A t≤38 SS400	t	1,146,000	

見積単価一覧表

工事名	R 7 三土 国道 4 3 9 号 (京上大橋) 三・東祖谷京上 橋梁修繕工事			
名称	規格	単位	単価	備考
上部工補強材料	L-150*150*15 SS400	kg	700	
上部工補強材料	L-100*100*10 SS400	kg	700	
塗料	ジンクリッヂペイント	式	125, 600	
仮受材料	ソールプレート 0.3*0.022*0.31	枚	30, 100	
仮受材料	ソールプレート 0.3*0.022*0.4	枚	18, 500	
処分費	コンクリート殻	m3	2, 800	運搬距離 L=44. 4km

数量總括表

数量 総括表					
工事区分・工種	種別・細別・規格	単位	数量	摘要	
橋梁修繕					
橋梁附属物補修工					
	仮受け材料	式	1		
	PL t=22mm SS400	kg	596		
仮設工					
	変位制限装置撤去・復旧				
	変位制限装置撤去	基	10		
	変位制限装置撤去	基	10		
	コンクリート取壊し	m ³	0.24		
	変位制限装置復旧	式	1		
	変位制限装置復旧	基	10		
	金属パテ埋戻し	孔	44		
	スクラップ				
	支承	t	1.7		
	変位制限装置	t	0.9		
補修用足場工					
	橋脚周り足場	m ²	81.4	〔補修用足場〕 =26.1+26.4+28.9	
	交通誘導員	B	人日	120.0	

支点取替数量集計

名称	支承取替					上部工補強							仮受け				備考	
	コンクリート 取壊し	支承 撤去	コンクリート 削孔	新支承 取付	沓座 モルタル	タイプ	L- 150x150 x15	L- 100x100 x10	BN M22x75	ウェブ削 孔※	現場 塗装	工場 塗装	PL t=22	ジャッキ	調整 モルタル	支沓		
仕様・寸法			φ 45* 下向き				SS400	SS400	S10T	φ 24 t=9mm	C-5	ジンクリッジ 塗装	SS400	50t	100t	無收縮		
単位	m3	基	孔	基	m3	kg		組	孔	m2	m2	kg	基	基	m3	kg		
P3橋脚 (P2側)	G1桁	1	4	R500kN 鋼製支沓 (BPA) Fix	1	0.032	A	91		10	10	1.27	0.41	37		1	0.004	96
	G2桁	1	4		1	0.028	A	91		10	10	1.27	0.41	37		1	0.004	96
	G3桁	1	4		1	0.027	A	91		10	10	1.27	0.41	37		1	0.004	96
	G4桁	1	4		1	0.039	A	91		10	10	1.27	0.41	37		1	0.006	96
	枝桁	1	3		1	0.033	B		20	5	5	0.44	0.14	37	1		0.004	96
	小計	0.19	5	19	5	0.159		364	20	45	45	5.52	1.78	185	1	4	0.022	480
P3橋脚 (A2側)	G1桁	1	4	R610kN 鋼製支沓 (BPA) Mov	1	0.038	A	91		10	10	1.27	0.41	45		1	0.005	158
	G2桁	1	4		1	0.047	A	91		10	10	1.27	0.41	45		1	0.008	158
	G3桁	1	4		1	0.037	A	91		10	10	1.27	0.41	45		1	0.005	158
	G4桁	1	4		1	0.025	A	91		10	10	1.27	0.41	51		1	0.004	100
	小計	0.17	4	16	4	0.147		364		40	40	5.08	1.64	186	0	4	0.022	574
A2橋台	G1桁	1	4	R550kN 鋼製支沓 (BPA) Fix	1	0.031	A	91		10	10	1.27	0.41	44		1	0.009	157
	G2桁	1	4		1	0.035	A	91		10	10	1.27	0.41	44		1	0.009	157
	G3桁	1	4		1	0.034	A	91		10	10	1.27	0.41	44		1	0.010	157
	G4桁	1	3		1	0.033	A	91		10	10	1.27	0.41	49		1	0.007	96
	枝桁	1	3		1	0.032	B		20	5	5	0.44	0.14	44		1	0.006	96
	小計	0.18	5	18	5	0.165		364	20	45	45	5.52	1.78	225	0	5	0.041	663
合計	0.54	14	53		14	0.471		1092	40	130	130	16.12	5.20	596	1	13	0.085	1717
												ボルト数に 同じ						

上部工補強工

上部工補強材塗裝面積

仮受け (P3橋脚 P2側)

記号	形状寸法 (mm)	材質	数量	長さ (m)	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)	体積 (m3)	net (%)	備考
G1桁	PL 300 x 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 300 x 22	SS400	1 本	0.400	51.8	20.7			ベースプレート
	小計					36.8			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	300 x 31			0.400			0.004		調整モルタル
G2桁	PL 300 x 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 300 x 22	SS400	1 本	0.400	51.8	20.7			ベースプレート
	小計					36.8			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	300 x 31			0.400			0.004		調整モルタル
G3桁	PL 300 x 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 300 x 22	SS400	1 本	0.400	51.8	20.7			ベースプレート
	小計					36.8			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	300 x 30			0.400			0.004		調整モルタル
G4桁	PL 300 x 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 300 x 22	SS400	1 本	0.400	51.8	20.7			ベースプレート
	小計					36.8			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	300 x 48			0.400			0.006		調整モルタル

仮受け (P3橋脚 P2側)

仮受け (P3橋脚 A2側)

記号	形状寸法 (mm)	材質	数量	長さ (m)	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)	体積 (m ³)	net (%)	備考
G1桁	PL 300 x 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 371 x 22	SS400	1 本	0.600	47.4	28.4		74	ベースプレート
	小計					44.5			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	178 x 371 x 29			0.600			0.005		調整モルタル
G2桁	PL 300 x 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 374 x 22	SS400	1 本	0.600	47.6	28.6		74	ベースプレート
	小計					44.7			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	177 x 374 x 49			0.600			0.008		調整モルタル
G3桁	PL 300 x 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 377 x 22	SS400	1 本	0.600	47.7	28.6		73	ベースプレート
	小計					44.7			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	175 x 377 x 28			0.600			0.005		調整モルタル
G4桁	PL 300 x 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 357 x 22	SS400	1 本	0.600	57.7	34.6		94	ベースプレート
	小計					50.7			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	311 x 357 x 18			0.600			0.004		調整モルタル

仮受け (A2橋台)

記号	形状寸法 (mm)	材質	数量	長さ (m)	単位質量 (kg/m)	質量 (kg)	体積 (m ³)	net (%)	備考
G1桁	PL 300 × 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 331 × 22	SS400	1 本	0.600	47.2	28.3		83	ベースプレート
	小計					44.4			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	216 × 331 × 54			0.600			0.009		調整モルタル
G2桁	PL 300 × 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 331 × 22	SS400	1 本	0.600	45.6	27.4		80	ベースプレート
	小計					43.5			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	196 × 331 × 59			0.600			0.009		調整モルタル
G3桁	PL 300 × 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 337 × 22	SS400	1 本	0.600	46.7	28.0		80	ベースプレート
	小計					44.1			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	204 × 337 × 62			0.600			0.010		調整モルタル
G4桁	PL 300 × 22	SS400	1 枚	0.310	51.8	16.1			ソールプレート
	PL 379 × 22	SS400	1 本	0.600	54.5	32.7		83	ベースプレート
	小計					48.8			
	100tジャッキ(ロック機構付き)		1 台						
	252 × 379 × 35			0.600			0.007		調整モルタル

仮受け (A2橋台)

支承 設置・撤去 P3 (P2側)							
細別	規格	記号	計算式		単位	小計	合計
コンクリート取壊	既存桁受け上モルタル	G1～枝桁	$0.800*0.500* (0.036+0.037+0.035+0.037+0.037+0.038)$		m^3	0.09	
	新モルタル根入れ部	G1	$1/2* (0.639+0.606) *0.758*0.050$		m^3	0.02	
		G2	$1/2* (0.639+0.595) *0.725*0.050$		m^3	0.02	
		G3	$1/2* (0.648+0.602) *0.751*0.050$		m^3	0.02	
		G4	$1/2* (0.631+0.609) *0.769*0.050$		m^3	0.02	
		枝桁	$1/2* (0.630+0.612) *0.790*0.050$		m^3	0.02	0.19
撤去	支承		G1～G4、枝桁		基		5
削孔	φ45	下向き	4か所*4基+3か所*1基		箇所		19
新支承取付	R500kN 鋼製支承(BPA) Fix		G1～G4、枝桁		基		5
沓座モルタル		G1	$1/2* (0.639+0.606) *0.758*0.079$ + $\pi/4*0.045^2*0.203 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) + 0.266*0.022)$		m^3	0.032	
		G2	$1/2* (0.639+0.595) *0.725*0.078$ + $\pi/4*0.045^2*0.204 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) + 0.311*0.022)$		m^3	0.028	
		G3	$1/2* (0.648+0.602) *0.715*0.077$ + $\pi/4*0.045^2*0.205 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) + 0.331*0.022)$		m^3	0.027	
		G4	$1/2* (0.631+0.609) *0.769*0.095$ + $\pi/4*0.045^2*0.187 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) + 0.314*0.022)$		m^3	0.039	
		枝桁	$1/2* (0.630+0.612) *0.790*0.081$ + $\pi/4*0.045^2*0.201 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) + 0.320*0.022)$		m^3	0.033	0.159

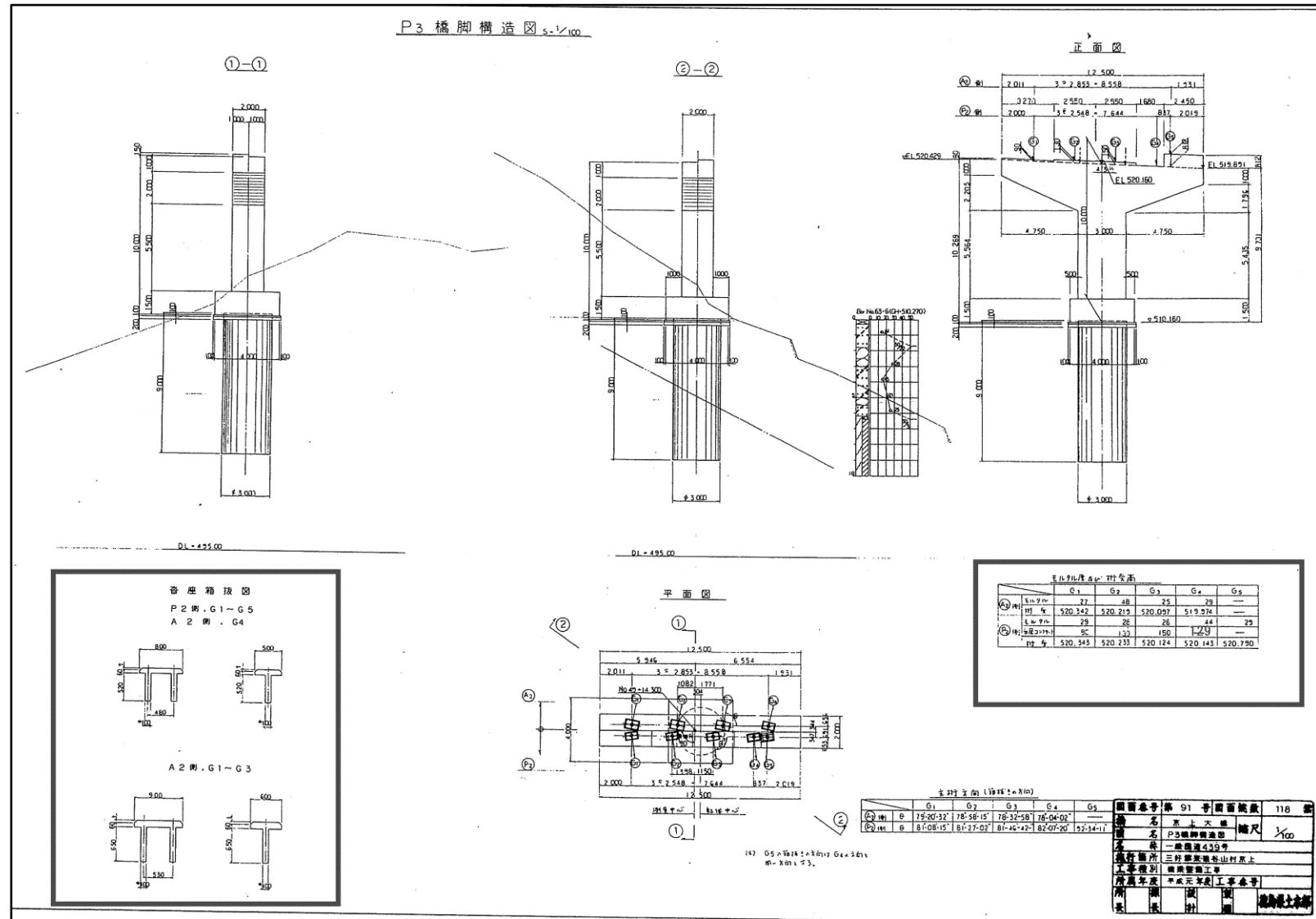
支承 設置・撤去 P3 (P2側)

細別	規格	記号	計算式	単位	小計	合計
<u>P3 橋脚構造図 5-1/100</u>						

支承 設置・撤去 P3 (A2側)							
細 别	規 格	記 号	計 算 式	単 位	小 計	合 計	
コンクリート取壊	既存桁受け上モルタル	G1～G3	$0.900*0.600 * (0.027+0.048+0.025)$	m^3	0.05		
		G4	$0.800*0.500*0.029$	m^3	0.01		
	新モルタル根入れ部	G1	$(1/2 * (0.797+0.252) * (0.759-0.584)+0.584*0.797)*0.050$	m^3	0.03		
		G2	$(1/2 * (0.771+0.227) * (0.760-0.582)+0.582*0.771)*0.050$	m^3	0.03		
		G3	$(1/2 * (0.805+0.263) * (0.761-0.579)+0.579*0.805)*0.050$	m^3	0.03		
		G4	$1/2 * (0.652+0.596) *0.748*0.050$	m^3	0.02	0.17	
撤去	支沓		G1～G4	基			4
削孔	φ 45	下向き	4か所*4基	箇所			16
新支承取付	R610kN 鋼製支承(BPA) Mov		G1～G3	基	3		
	R560kN 鋼製支承(BPA) Mov		G4	基	1		4
沓座モルタル		G1	$(1/2 * (0.797+0.252) * (0.759-0.584)+0.584*0.797)*0.082 + \pi/4*0.045^2*0.200 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) +0.358*0.022)$	m^3	0.038		
		G2	$(1/2 * (0.771+0.227) * (0.760-0.582)+0.582*0.771)*0.102 + \pi/4*0.045^2*0.180 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) +0.359*0.022)$	m^3	0.047		
		G3	$(1/2 * (0.805+0.263) * (0.761-0.579)+0.579*0.805)*0.080 + \pi/4*0.045^2*0.202 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) +0.358*0.022)$	m^3	0.037		
		G4	$1/2 * (0.652+0.596) *0.748*0.068 + \pi/4*0.045^2*0.214 - ((\pi/4*0.025^2*0.250) +0.312*0.022)$	m^3	0.025	0.147	

支承 設置・撤去 P3 (A2側)

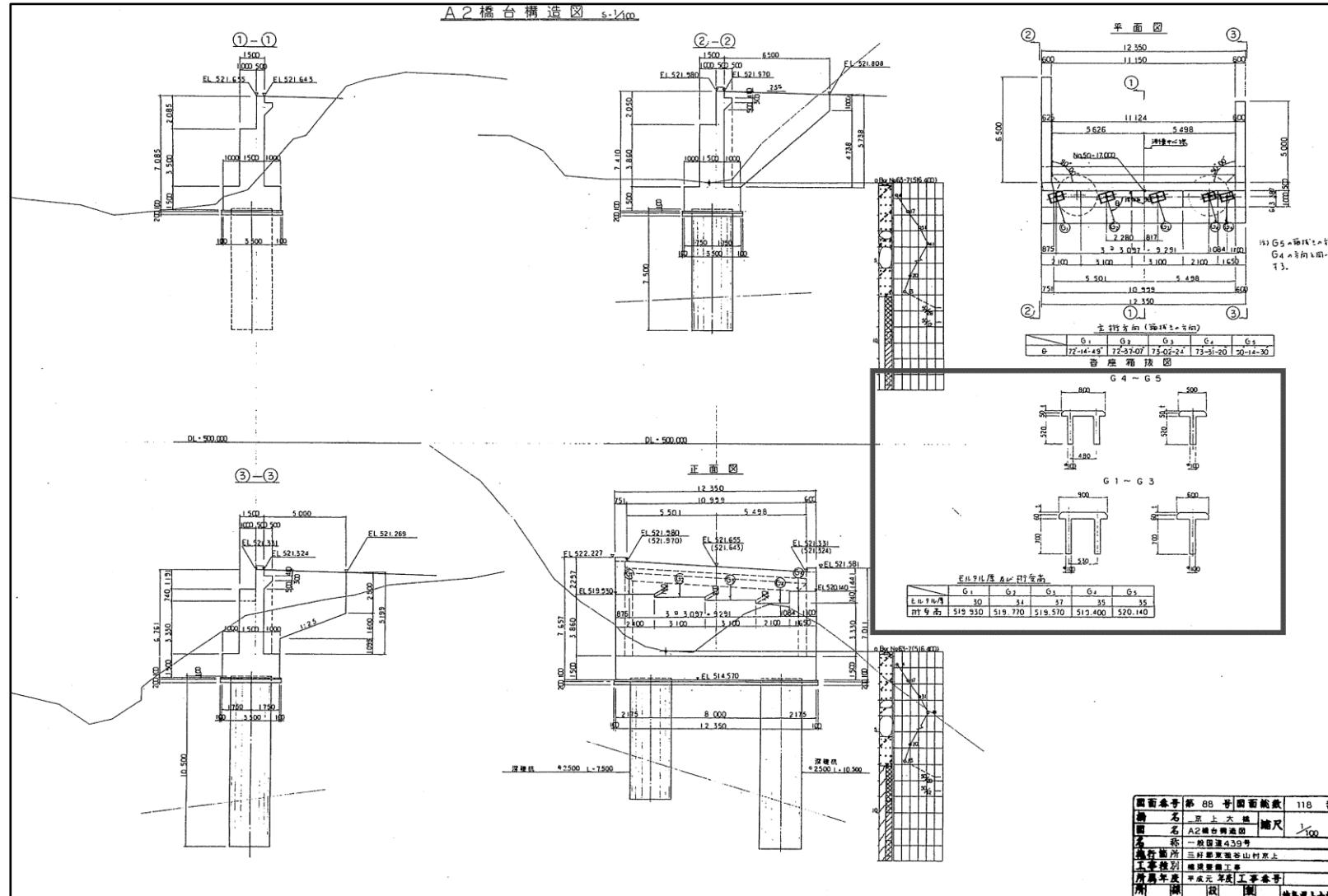
細別	規格	記号	計算式	単位	小計	合計
----	----	----	-----	----	----	----



支承 設置・撤去 A2							
細別	規格	記号	計算式	単位	小計	合計	
コンクリート取壟	既存桁受け上モルタル	G1～G3	$0.900 * 0.600 * (0.030 + 0.034 + 0.037)$	m^3	0.05		
		G4、枝桁	$0.80 * 0.50 * (0.035 + 0.035)$	m^3	0.03		
	新モルタル根入れ部	G1	$(0.849 * 0.618 + 1/2 * (0.849 + 0.155) * (0.751 - 0.618)) * 0.030$	m^3	0.02		
		G2	$(0.852 * 0.629 + 1/2 * (0.852 + 0.293) * (0.754 - 0.629)) * 0.030$	m^3	0.02		
		G3	$(0.796 * 0.622 + 1/2 * (0.796 + 0.208) * (0.752 - 0.622)) * 0.030$	m^3	0.02		
		G4	$(0.925 * 0.548 + 1/2 * (0.925 + 0.228) * (0.695 - 0.548)) * 0.030$	m^3	0.02		
	枝桁		$(0.850 * 0.530 + 1/2 * (0.850 + 0.272) * (0.750 - 0.530)) * 0.030$	m^3	0.02	0.18	
撤去	支承		G1～G4、枝桁	基			5
削孔	φ45	下向き	4か所*3基+3か所*2基	箇所			18
新支承取付	R550kN 鋼製支承(BPA) Fix		G1～G3	基			3
	R480kN 鋼製支承(BPA) Fix		G4、枝桁	基		2	5
沓座モルタル		G1	$(0.849 * 0.618 + 1/2 * (0.849 + 0.155) * (0.751 - 0.618)) * 0.065 + \pi / 4 * 0.045^2 * 0.217 - ((\pi / 4 * 0.025^2 * 0.250) + 0.327 * 0.022)$	m^3	0.031		
		G2	$(0.852 * 0.629 + 1/2 * (0.852 + 0.293) * (0.754 - 0.629)) * 0.069 + \pi / 4 * 0.045^2 * 0.213 - ((\pi / 4 * 0.025^2 * 0.250) + 0.341 * 0.022)$	m^3	0.035		
		G3	$(0.796 * 0.622 + 1/2 * (0.796 + 0.208) * (0.752 - 0.622)) * 0.072 + \pi / 4 * 0.045^2 * 0.210 - ((\pi / 4 * 0.025^2 * 0.250) + 0.305 * 0.022)$	m^3	0.034		
		G4	$(0.925 * 0.548 + 1/2 * (0.925 + 0.228) * (0.695 - 0.548)) * 0.065 + \pi / 4 * 0.045^2 * 0.217 - ((\pi / 4 * 0.025^2 * 0.250) + 0.263 * 0.022)$	m^3	0.033		
	枝桁		$(0.850 * 0.530 + 1/2 * (0.850 + 0.272) * (0.750 - 0.530)) * 0.066 + \pi / 4 * 0.045^2 * 0.216 - ((\pi / 4 * 0.025^2 * 0.250) + 0.271 * 0.022)$	m^3	0.032	0.165	

支承 設置・撤去 A2

細別	規格	記号	計算式	単位	小計	合計
----	----	----	-----	----	----	----



スクラップ(支承)

変位制限装置数量計算書

第1章 材料総括表

1-1 材料質量総括表

(単位 : kg, mm)

材質	形状	サイズ	P3橋脚 起点側	P3橋脚 終点側	A2橋台	総計	
SM400A	PL	30	36	72	36	144	
		28	66	66	66	198	
		22	2297	2832	2167	7296	
		12	12	28	12	52	
	小計		2411	2998	2281	7690	
	小計		2411	2998	2281	7690	
	PL	30	60	64		64	
		28	52	56	56	60	
		26	47	52	112	104	
		24	43	43	43	47	
		22	15	15	15	86	
		20	14	13	13	41	
		19	24	24	12	30	
		16	6	8	6	27	
		12	11			11	
		10	24			60	
	小計		194	271	197	662	
SS400	FB	90 * 6	19	26	19	64	
		小計		19	26	19	
		小計		213	297	216	
		BAR	DIA 32	6	8	9	
		小計		6	8	9	
		小計		6	8	9	
		BARD	D 29	141		141	
			D 25		132	99	
		小計		141	132	99	
		小計		141	132	99	
加工鋼質量計			2771	3435	2605	8811	
SS400	BN	M 22 * 50	5	7	5	17	
		小計		5	7	5	
		NUT	M 30(1種)	3	4	3	
			M 27(3種)	6		6	
			M 27(1種)	9		9	
			M 24(3種)		4	7	
			M 24(1種)		8	6	
		小計		18	16	12	
		WSR	M 30	3	4	3	
			M 27	3		3	
S10T	TC	M 24		4	3	7	
		小計		6	8	6	
		小計		29	31	23	
		M 22 * 120		5		5	
		M 22 * 115	10	15	15	40	
		M 22 * 110	5			5	
		M 22 * 105	5	15	10	30	
		M 22 * 100	10	5	5	20	
		M 22 * 95	5	16	11	32	
		M 22 * 90	53	69	52	174	
		M 22 * 85	7			7	
小計			95	125	93	313	
小計			95	125	93	313	
部品質量計			124	156	116	396	
総計			2895	3591	2721	9207	

1-2 ボルト本数総括表

(単位 : 本, mm)

材質	形状	サイズ	P3橋脚 起点側	P3橋脚 終点側	A2橋台	総計	
SS400	BN	M 22 * 50	18	24	18	60	
		M 30(1種)	12	16	12	40	
		M 27(3種)	54			54	
		M 27(1種)	54			54	
	WSR	M 24(3種)		72	54	126	
		M 24(1種)		72	54	126	
		M 30	12	16	12	40	
		M 27	54			54	
		M 24		72	54	126	
小計			204	272	204	680	
S10T	TC	M 22 * 120		8		8	
		M 22 * 115	16	24	24	64	
		M 22 * 110	8			8	
		M 22 * 105	8	24	16	48	
		M 22 * 100	16	8	8	32	
		M 22 * 95	8	28	20	56	
		M 22 * 90	88	116	88	292	
		M 22 * 85	12			12	
小計			156	208	156	520	
総計			360	480	360	1200	

1-3 材片總括表

(單位：個, kg)

		P3橋脚 起点側	P3橋腳 終點側	A2橋台	總計
材 片 數	大型材片				
	小型材片	231	308	237	776
材 片 質 量	合計	231	308	237	776
	大型材片				
	小型材片	2771	3435	2605	8811
	合計	2771	3435	2605	8811

1-4 亜鉛メッキ質量總括表

(单位 : kg, mm)

材質	形状	サイズ	P3橋脚 起点側	P3橋脚 終点側	A2橋台	総計		
SM400A	PL	30	36	72	36	144		
		28	66	66	66	198		
		22	2297	2832	2167	7296		
		12	12	28	12	52		
	小計		2411	2998	2281	7690		
小計			2411	2998	2281	7690		
SS400	PL	9	6	8	6	20		
		小計		6	8	20		
	FB	90 * 6	19	26	19	64		
		小計		19	26	19		
	BN	M 22 * 50	5	7	5	17		
		小計		5	7	17		
	NUT	M 30(1種)	3	4	3	10		
		M 27(3種)	6			6		
		M 27(1種)	9			9		
		M 24(3種)		4	3	7		
		M 24(1種)		8	6	14		
	小計		18	16	12	46		
	WSR	M 30	3	4	3	10		
		M 27	3			3		
		M 24		4	3	7		
	小計		6	8	6	20		
		小計		54	65	48		
S35CN	BAR	DIA 32	6	8	9	23		
		小計		6	8	23		
	小計		6	8	9	23		
SD345	BARD	D 29	141			141		
		D 25		132	99	231		
	小計		141	132	99	372		
	小計		141	132	99	372		
総計			2612	3203	2437	8252		
						HDZT77		
						8169		
						HDZT49		
						83		

アンカーバー両ネジ

（单位：組）

下部工	サイズ	G1	G2	G3	G4	合計
P3(起点側)	φ 32×190	2	2	2	0	6
P3(終点側)	φ 32×190	2	2	2	2	8
	φ 32×190					14
A2	φ 32×210	2	2	2		6
	φ 32×210					6

アンカーバー片ネジ

【單位：組】

下部工	サイズ	G1	G2	G3	G4	合計
P3(起点側)	φ 29×520	18	18	18	0	54
P3(終点側)	φ 25×460	18	18	18	18	72
A2	φ 25×460	18	18	18		54

1-5 その他数量総括表

項目	単位	数量	備考
変位制限装置	基	10	20組
既設部摩擦接合面ケレン面積	m ²	5.68	2種ケレン
摩擦接合面積	m ²	8.23	プラスト法またはリン酸処理
現場孔明け数量	24.5 φ 孔	箇所	360 TCB M22 (S10T)
高力ボルト本締め工	TCB M22 (S10T)	本	520
		kg	313
高力ボルトの メッキ塗装面積	TCB M22 (S10T)	m ²	2.63
孔埋め工	24.5 φ 孔	箇所	44 金属パテ
アンカー工	鉄筋探査(縦方向)	m ²	7.80 RCレーダー
	コンクリート削孔数	箇所	54 削孔径 φ 39
		〃	126 削孔径 φ 35
	コンクリート削孔長	m	24.03 削孔径 φ 39
		〃	48.51 削孔径 φ 35
	エポキシ樹脂注入材	m ³	γ=1200kg/m ³ , ロス率+0.20
	不陸調整	m ³	0.040
足場工	橋脚回り足場 タイプF	m ²	26.1 P3(起点側)
		m ²	26.4 P3(終点側)
		m ²	28.9 A2
		m ²	81.4 合計

第2章 鋼材数量

2-1 部材別質量総括表

1 P3橋脚起点側

部材名	基數	質量 (kg)	加工質量 (kg)	材片数		材片質量(kg)		亜鉛メッキ 質量(kg)
				大型	小型	大型	小型	
1-1 上部工ブラケットG1	1	365	331		40		331	281
1-2 上部工ブラケットG2	1	389	356		40		356	294
1-3 上部工ブラケットG3	1	401	367		40		367	297
1-4 下部工ブラケットG1	1	554	548		34		548	554
1-5 下部工ブラケットG2	1	575	569		34		569	575
1-6 下部工ブラケットG3	1	587	581		34		581	587
1-7 補強材改良部	1	24	19		9		19	24
合計		2895	2771		231		2771	2612

2 P3橋脚終点側

部材名	基數	質量 (kg)	加工質量 (kg)	材片数		材片質量(kg)		亜鉛メッキ 質量(kg)
				大型	小型	大型	小型	
2-1 上部工ブラケットG1	1	383	350		40		350	294
2-2 上部工ブラケットG2	1	399	366		40		366	307
2-3 上部工ブラケットG3	1	409	376		40		376	310
2-4 上部工ブラケットG4	1	408	374		40		374	300
2-5 下部工ブラケットG1	1	493	489		34		489	493
2-6 下部工ブラケットG2	1	501	497		34		497	501
2-7 下部工ブラケットG3	1	488	484		34		484	488
2-8 下部工ブラケットG4	1	477	473		34		473	477
2-9 補強材改良部	1	33	26		12		26	33
合計		3591	3435		308		3435	3203

3 A2橋台

部材名	基數	質量 (kg)	加工質量 (kg)	材片数		材片質量(kg)		亜鉛メッキ 質量(kg)
				大型	小型	大型	小型	
3-1 上部工ブラケットG1	1	373	340		40		340	284
3-2 上部工ブラケットG2	1	393	360		40		360	297
3-3 上部工ブラケットG3	1	397	364		40		364	298
3-4 下部工ブラケットG1	1	508	504		36		504	508
3-5 下部工ブラケットG2	1	512	508		36		508	512
3-6 下部工ブラケットG3	1	514	510		36		510	514
3-7 補強材改良部	1	24	19		9		19	24
合計		2721	2605		237		2605	2437
総合計		9207	8811		776		8811	8252

第3章 既設部摩擦接合面ケレン面積及び摩擦接合面積

(1) ケレン面積 (2種ケレン)

P3橋脚起点側						NET
			面	個		
WEB G1-G3		0.200 ×	0.460 ×	4 × 3		= 1.10 m ²
FLG G1	上面	0.105 ×	0.200 ×	4 × 1		= 0.08 m ²
	下面	0.105 ×	0.720 ×	2 × 1		= 0.15 m ²
FLG G2, G3	上面	0.080 ×	0.200 ×	4 × 2		= 0.13 m ²
	下面	0.080 ×	0.720 ×	2 × 2		= 0.23 m ²
						合計 = 1.69 m ²
P3橋脚終点側						NET
			面	個		
WEB G1-G4		0.200 ×	0.460 ×	4 × 4		= 1.47 m ²
FLG G1	上面	0.105 ×	0.200 ×	4 × 1		= 0.08 m ²
	下面	0.105 ×	0.720 ×	2 × 1		= 0.15 m ²
FLG G2	上面	0.090 ×	0.200 ×	4 × 1		= 0.07 m ²
	下面	0.090 ×	0.720 ×	2 × 1		= 0.13 m ²
FLG G3, G4	上面	0.080 ×	0.200 ×	4 × 2		= 0.13 m ²
	下面	0.080 ×	0.720 ×	2 × 2		= 0.23 m ²
						合計 = 2.26 m ²
A2橋台						NET
			面	個		
WEB G1-G3		0.200 ×	0.460 ×	4 × 3		= 1.10 m ²
FLG G1	上面	0.105 ×	0.200 ×	4 × 1		= 0.08 m ²
	下面	0.105 ×	0.720 ×	2 × 1		= 0.15 m ²
FLG G2	上面	0.095 ×	0.200 ×	4 × 1		= 0.08 m ²
	下面	0.095 ×	0.720 ×	2 × 1		= 0.14 m ²
FLG G3	上面	0.080 ×	0.200 ×	4 × 1		= 0.06 m ²
	下面	0.080 ×	0.720 ×	2 × 1		= 0.12 m ²
						合計 = 1.73 m ²
合計		= 1.69	+ 2.26	+ 1.73	=	5.68 m ²

(2) 摩擦接合面積

P3橋脚起点側						NET
			面	個		
WEB G1-G3	0.200	×	0.460	×	4 × 3	= 1.10 m ²
FLG G1-G3 上面	0.190	×	0.200	×	4 × 3	= 0.46 m ²
〃 下面	0.190	×	0.720	×	2 × 3	= 0.82 m ²
〃 WS-PL	0.044	×	0.044	×	16 × 3	= 0.09 m ²
					合計	= 2.47 m ²

P3橋脚終点側						NET
			面	個		
WEB G1-G4	0.200	×	0.460	×	4 × 4	= 1.47 m ²
FLG G1-G4 上面	0.190	×	0.200	×	4 × 4	= 0.61 m ²
〃 下面	0.190	×	0.720	×	2 × 4	= 1.09 m ²
〃 WS-PL	0.044	×	0.044	×	16 × 4	= 0.12 m ²
					合計	= 3.29 m ²

A2橋台						NET
			面	個		
WEB G1-G3	0.200	×	0.460	×	4 × 3	= 1.10 m ²
FLG G1-G3 上面	0.190	×	0.200	×	4 × 3	= 0.46 m ²
〃 下面	0.190	×	0.720	×	2 × 3	= 0.82 m ²
〃 WS-PL	0.044	×	0.044	×	16 × 3	= 0.09 m ²
					合計	= 2.47 m ²

合計	=	2.47	+	3.29	+	2.47	=	8.23 m ²
----	---	------	---	------	---	------	---	---------------------

第4章 現場孔明け数量

P3橋脚起点側

WEB G1-G3	t = 9	24.5 φ 孔	20 × 3	=	60 箇所
FLG G1	t = 11	24.5 φ 孔	16 × 1	=	16 箇所
FLG G2, G3	t = 10	24.5 φ 孔	16 × 2	=	32 箇所
				=	108 箇所

P3橋脚終点側

WEB G1-G4	t = 9	24.5 φ 孔	20 × 4	=	80 箇所
FLG G1	t = 16	24.5 φ 孔	16 × 1	=	16 箇所
FLG G2	t = 12	24.5 φ 孔	16 × 1	=	16 箇所
FLG G3, G4	t = 10	24.5 φ 孔	16 × 2	=	32 箇所
				=	144 箇所

A2橋台

WEB G1-G3	t = 9	24.5 φ 孔	20 × 3	=	60 箇所
FLG G1	t = 16	24.5 φ 孔	16 × 1	=	16 箇所
FLG G2	t = 12	24.5 φ 孔	16 × 1	=	16 箇所
FLG G3	t = 10	24.5 φ 孔	16 × 1	=	16 箇所
				=	108 箇所

合計 24.5 φ 孔 108 + 144 + 108 = 360 箇所

第5章 高力ボルト本締め工

P3橋脚起点側	TCB	M22	(S10T)	=	156 本	95 kg
P3橋脚終点側	TCB	M22	(S10T)	=	208 本	125 kg
A2橋台	TCB	M22	(S10T)	=	156 本	93 kg
			合計	=	520 本	313 kg

第6章 高力ボルトのメッキ塗装面積

P3橋脚起点側	5.06	×	156	/	1000	=	0.79	m ²
P3橋脚終点側	5.06	×	208	/	1000	=	1.05	m ²
A2橋台	5.06	×	156	/	1000	=	0.79	m ²
					合計	=	2.63	m ²

第7章 孔埋め工（金属パテ）

既設部補強材撤去部

P3橋脚起点側	WEB G1-G3	t = 9	24.5 φ 孔	4 × 3	=	12 箇所
P3橋脚終点側	WEB G1-G4	t = 9	24.5 φ 孔	4 × 4	=	16 箇所
	L-FLg G3, G4	t = 10	24.5 φ 孔	2 × 2	=	4 箇所
A2橋台	WEB G1-G3	t = 9	24.5 φ 孔	4 × 3	=	12 箇所
合計						44 箇所

第8章 アンカー工

(1) 鉄筋探査(RCレーダー)

P3橋脚起点側	0.600	×	0.650	×	6	=	2.34 m ²
P3橋脚終点側	0.600	×	0.650	×	8	=	3.12 m ²
A2橋台	0.600	×	0.650	×	6	=	2.34 m ²
						合計	= 7.80 m ²

(2) コンクリート削孔数

P3橋脚起点側	削孔径 φ 39	削孔長 L= 0.445 m	9	×	6	=	54 箇所
P3橋脚終点側	削孔径 φ 35	削孔長 L= 0.385 m	9	×	8	=	72 箇所
A2橋台	削孔径 φ 35	削孔長 L= 0.385 m	9	×	6	=	54 箇所
						合計	= 180 箇所
	削孔径 φ 39	=	54 箇所				
	削孔径 φ 35	=	126 箇所				

(3) コンクリート削孔長

P3橋脚起点側	削孔径 φ 39	0.445	×	54	=	24.03 m
P3橋脚終点側	削孔径 φ 35	0.385	×	72	=	27.72 m
A2橋台	削孔径 φ 35	0.385	×	54	=	20.79 m
					合計	= 72.54 m
	削孔径 φ 39	=	24.03 m			
	削孔径 φ 35	=	48.51 m			

(4) エポキシ樹脂注入材

P3橋脚起点側	樹脂注入材体積	((0.039 / 2) ^ 2 × π) × 0.445 × 54	=	0.029 m ³
	アンカーリング控除	-((0.029 / 2) ^ 2 × π) × 0.435 × 54	=	-0.016 m ³
P3橋脚終点側	樹脂注入材体積	((0.035 / 2) ^ 2 × π) × 0.385 × 72	=	0.027 m ³
	アンカーリング控除	-((0.025 / 2) ^ 2 × π) × 0.375 × 72	=	-0.013 m ³
A2橋台	樹脂注入材体積	((0.035 / 2) ^ 2 × π) × 0.385 × 54	=	0.020 m ³
	アンカーリング控除	-((0.025 / 2) ^ 2 × π) × 0.375 × 54	=	-0.010 m ³
			合計	= 0.037 m ³

(5) 不陸調整

P3橋脚起点側	0.600	×	0.650	×	0.005	×	6	=	0.012 m ³
P3橋脚終点側	0.600	×	0.650	×	0.005	×	8	=	0.016 m ³
A2橋台	0.600	×	0.650	×	0.005	×	6	=	0.012 m ³
							合計	=	0.040 m ³

第9章 撤去数量

9-1 材料質量總括表

(単位 : kg, mm)				
材質	形状	サイズ	上部工 補強材	総計
SS400	ANGLE	150 * 150 * 15	910	910
		小計	910	910
	小計		910	910
	加工鋼質量計		910	910
S10T	HT	M 22 * 75	57	57
		小計	57	57
	小計		57	57
	部品質量計		57	57
総計			967	967

9-2 鋼材数量

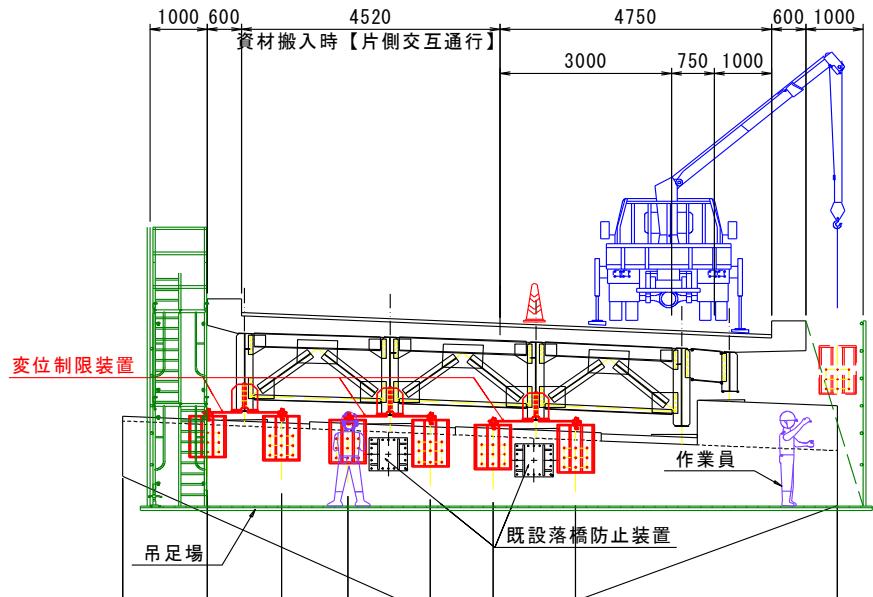
(1) 部材別質量総括表

1 上部工補強材

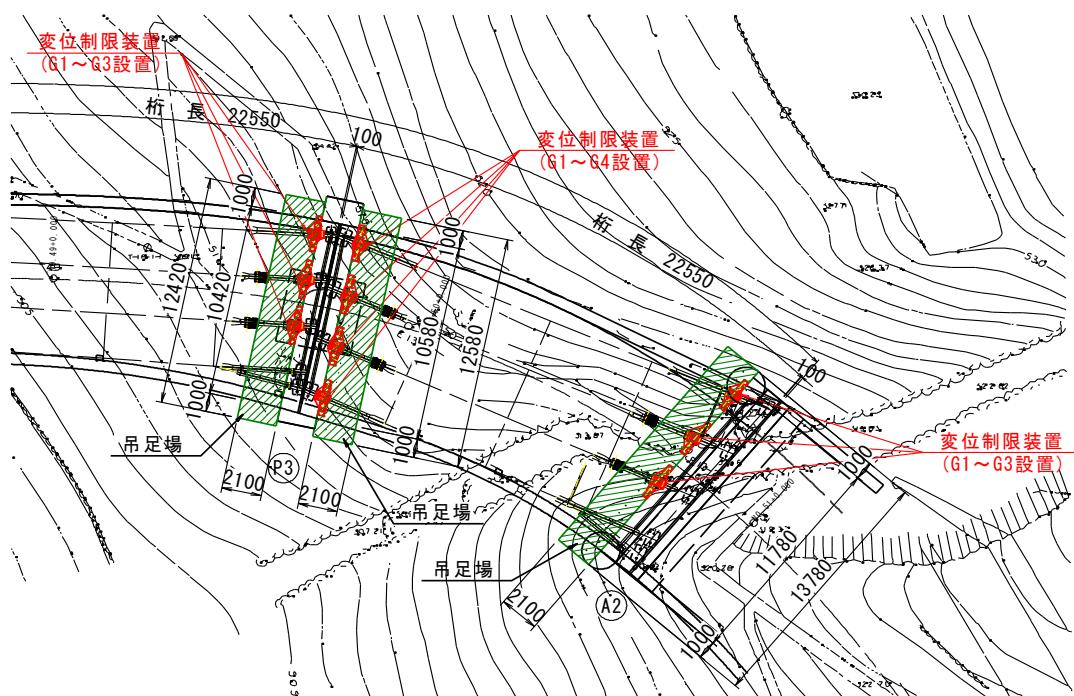
部材名	基数	質量 (kg)	加工質量 (kg)	材片数		材片質量(kg)		亜鉛メッキ 質量(kg)
				大型	小型	大型	小型	
1-1 P3橋脚起点側	1	290	273		9		273	290
1-2 P3橋脚終点側	1	387	364		12		364	387
1-3 A2橋台	1	290	273		9		273	290
	合計	967	910		30		910	967
	総合計	967	910		30		910	967

数量参考図

断面図



平面圖



数量計算