

見積参考資料

工事名 R8徳耕 広域 徳島東部4期 1の1 工区橋梁上部架設工事

◇経費情報

工種区分	その他土木工事(1)
単価地区	徳島4
単価使用年月	令和8年8月
施工地域区分	山間僻地及び離島
前金支出割合	35%を超え 40%以下の場合
契約保証	金銭的保証を必要とする場合
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	補正なし

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。

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

項 目 名	内 容
事業主体名	徳島農林事務所 農村整備第一担当
事業名	広域営農団地農道整備事業
地区名	徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事
施工場所	勝浦郡上勝町
工事番号	
工事区分	
積算区分	当初積算
地域区分	徳島県
地区区分	徳島4
工期	
積算体系年月	令和8年8月
単価期適用年月	令和8年8月—A
歩掛期適用年番号	
電力会社名	

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R8徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

[illegible]

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

項 目 名	内 容
工事名	
工事区分	
積算区分	
積算体系区分	【一般土木工事】
工種区分	その他土木工事(1)
工種体系区分	
工事工種体系年番号	
契約保証費	
前払金支出割合	35%を超え40%以下
電力区分	低圧・業者持・1年未満
週休2日補正	補正なし
熱中症対策補正(現場管理費)	0.00%
施工地域区分	山間僻地及び離島
現場環境改善費の計上	しない
3次元出来形管理補正(共通仮設費)	補正なし
3次元出来形管理補正(現場管理費)	補正なし

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区			
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事			

項 目 名	数 量	単位	金 額	備 考
1 工事価格				
2 ・工事原価				
3 純工事費				
4 ・ ・直接工事費				
5 ・ ・ ・直接工事費（仮設工を除く）	1.000	式		
6 ・ ・ ・直接工事費（仮設工）	1.000	式		
7 ・ ・間接工事費				
8 ・ ・ ・共通仮設費				
9 ・ ・ ・ ・運搬費～営繕費等				
10 ・ ・ ・ ・運搬費	1.000	式		
11 ・ ・ ・現場管理費				
12 ・ ・ ・ ・現場管理費（率計上）				
13 ・一般管理費等				

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

工 種 名 称	数 量	単位	金 額	備 考
直接工事費（仮設工を除く）内訳				
直接工事費（仮設工を除く）	1.000	式		
・主桁工	1.000	式		
・ ・主桁工	1.000	式		
・ ・地覆工	1.000	式		
・ ・舗装工	1.000	式		
・ ・防護柵工	1.000	式		
・ ・排水工	1.000	式		
・ ・防水工	1.000	式		
・ ・支承工	1.000	式		
・ ・伸縮工	1.000	式		
・ ・パラペット工	1.000	式		

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
直接工事費 (仮設工を除く)					
・主桁工	1.000	式			
・・主桁工	1.000	式			
コンクリート 36-8-25 (早強) W/C 55	93.000	m ³			単 A B 単 1号
型枠	218.000	m ²			単 A B 単 2号
円筒型枠	44.800	m			単 A B 単 3号
水抜きパイプ	8.000	箇所			単 A B 単 4号
鉄筋工 SD345 D25	1.790	ton			単 A B 単 5号
鉄筋工 SD345 D19	0.225	ton			単 A B 単 6号
鉄筋工 SD345 D16	1.910	ton			単 A B 単 7号
鉄筋工 SD345 D13	4.940	ton			単 A B 単 8号
P C ケーブル工	297.000	m			単 A B 単 9号
ケーブル緊張	11.000	ケーブル			単 A B 単 10号
合 計					
・・地覆工	1.000	式			
コンクリート 24-12-25 W/C 55	11.000	m ³			単 A B 単 11号
型枠	37.000	m ²			単 A B 単 12号

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

名 称 (規 格)	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
鉄筋工 SD345 D13	0.775	ton			単 A B 単 13号
合 計					
・ ・ 舗装工	1.000	式			
アスファルト舗装 基層 t=40 再生粗粒度As(20)	107.000	m ²			単 A B 単 14号
アスファルト舗装 表層 t=35 再生密粒度As(20)	107.000	m ²			単 A B 単 15号
防水層 シート	107.000	m ²			単 A B 単 16号
合 計					
・ ・ 防護柵工	1.000	式			
高欄兼用車両用防護柵設置工	55.000	m			単 A B 単 17号
合 計					
・ ・ 排水工	1.000	式			
排水工	3.000	箇所			単 A B 単 18号
合 計					
・ ・ 防水工	1.000	式			

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

名 称 (規 格)	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
防水工	1.000	式			単 A B 単 19号
合 計					
・ ・ 支承工	1.000	式			
支承設置工	1.000	式			単 A B 単 20号
合 計					
・ ・ 伸縮工	1.000	式			
伸縮装置設置工	1.000	式			単 A B 単 21号
合 計					
・ ・ パラペット工	1.000	式			
パラペット工 A1	1.000	式			単 A B 単 22号
パラペット工 A2	1.000	式			単 A B 単 23号
合 計					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

名 称 (規 格)	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
直接工事費 (仮設工)					
・ 工事用道路工	1.000	式			
・ ・ 工事用道路工	1.000	式			
掘削工	40.000	m ³			単 A B 単 24号
盛土工	70.000	m ³			単 A B 単 25号
基面整正	14.000	m ²			単 A B 単 26号
大型土のう工	53.000	袋			単 A B 単 27号
合 計					
・ 足場工	1.000	式			
・ ・ 足場工	1.000	式			
覆工板設置	241.000	m ²			単 A B 単 28号
覆工板撤去	241.000	m ²			単 A B 単 29号
覆工板 型 1000×2000×208 6ヶ月間	40.000	m ²			単 A B 単 30号
覆工板 型 1000×3000×208 6ヶ月間	201.000	m ²			単 A B 単 31号
合 計					
・ ・ 支保工 100日間	1.000	式			

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区			事業明細書	57	6
工事名	R8徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

[illegible]

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R8徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

[illegible]

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** B単 - 1号 ***					
	コンクリート					
	36-8-25 (早強) W/C 55		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP コンクリート					
	無筋・鉄筋構造物,コンクリートポン車打設,計上する,10m3以上100m3未満,一般養生,	1.000	m3			S単 58号
	延長無し, -, -, コンクリート各種					
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 2号 ***					
	型枠					
			m ²		1.000 m ²	当たり算出
	SP 型枠					
	一般型枠,鉄筋・無筋構造物	1.000	m ²			S単 54号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 3号 ***					
	円筒型枠					
			m		1.000 m	当たり算出
	円筒型枠					
	φ1050, ,	1.000	m			S単 12号
	合 計					
	単 価					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** B単 - 4号 ***					
	水抜きパイプ		箇所		1.000 箇所	当たり算出
	硬質ポリ塩化ビニル管 一般管VP 径30 長4.0m,,	1.400	本			S単 13号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 5号 ***					
	鉄筋工 SD345 D25		ton		1.000 ton	当たり算出
	PC橋桁鉄筋加工組立工 SD345,D25	1.000	ton			S単 37号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 6号 ***					
	鉄筋工 SD345 D19		ton		1.000 ton	当たり算出
	PC橋桁鉄筋加工組立工 SD345,D19	1.000	ton			S単 38号
	合 計					
	単 価					

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** B単 - 7号 ***					
	鉄筋工 SD345 D16		ton		1.000 ton	当たり算出
	PC橋桁鉄筋加工組立工 SD345,D16	1.000	ton			S単 39号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 8号 ***					
	鉄筋工 SD345 D13		ton		1.000 ton	当たり算出
	PC橋桁鉄筋加工組立工 SD345,D13	1.000	ton			S単 40号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 9号 ***					
	P C ケーブル工		m		100.000 m	当たり算出
	PCケーブル工	100.000	m			T単 1号
	合 計					
	単 価					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部 4 期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部 4 期 1 の 1 工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** B 単 - 10号 ***					
	ケーブル緊張		ケーブル		10.000 ケーブル	当たり算出
	ケーブル緊張工 2200kN型	10.000	ケーブル			T 単 2号
	合 計					
	単 価					
	*** B 単 - 11号 ***					
	コンクリート 24-12-25 W/C 55		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP コンクリート 無筋・鉄筋構造物,コンクリートポン車打設,計上する,10m3以上100m3未満,一般養生, 延長無し,-,-,コンクリート各種	1.000	m3			S 単 59号
	合 計					
	単 価					
	*** B 単 - 12号 ***					
	型枠		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	SP 型枠 一般型枠,鉄筋・無筋構造物	1.000	m ²			S 単 54号
	合 計					

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** B単 - 13号 ***					
	鉄筋工 SD345 D13		ton		1.000 ton	当たり算出
	鉄筋工 (加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D13,SD345,なし	1.000	ton			S単 31号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 14号 ***					
	アスファルト舗装 基層 t=40 再生粗粒度As(20)		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	SP 基層 (車道・路肩部) 3.0m超,40mm,各種(2.30以上2.40t/m3未満),無し,なし	1.000	m ²			S単 56号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 15号 ***					
	アスファルト舗装 表層 t=35 再生密粒度As(20)		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	SP 表層 (車道・路肩部) 3.0m超,35mm,各種(2.30以上2.40t/m3未満),無し,なし	1.000	m ²			S単 57号
	合 計					

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** B単 - 16号 ***					
	防水層 シート		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	【橋面防水工】 新設,シート系防水(アスファルト系),200m2未満,-,夜間作業無し	1.000	m ²			S単 50号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 17号 ***					
	高欄兼用車両用防護柵設置工		m		1.000 m	当たり算出
	SP 橋梁用高欄 一体式	1.000	m			S単 55号
	高欄兼用車両用防護柵 C種 H=850,,	1.000	m			S単 16号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 18号 ***					
	排水工		箇所		3.000 箇所	当たり算出
	排水樹設置工	3.000	箇所			T単 6号

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部 4 期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部 4 期 1 の 1 工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	排水桝 FC250, ,	3.000	個			S 単 17号
	硬質ポリ塩化ビニル管 一般管VP 径150 長4.0m, ,	0.850	本			S 単 18号
	取付金具 SS400, ,	3.000	箇所			S 単 19号
	六角ボルト (中) 径M12 長40mm (黒皮) , ,	6.000	本			S 単 20号
	ナット M12 × 40, ,	6.000	組			S 単 21号
	コンクリートアンカー M12*100, ,	6.000	本			S 単 22号
	鉄筋工 (加工・組立) 加工・組立, 一般構造物, D16, SD345, なし	0.177	ton			S 単 32号
	合 計					
	単 価					
	*** B 単 - 19号 ***					
	防水工		式		1.000 式	当たり算出
	導水管 φ18, ,	60.400	m			S 単 23号
	端部防水処理材 , ,	62.200	m			S 単 24号
	成型目地材 , ,	53.400	m			S 単 25号
	スラブドレーン 3 6 0 , ,	12.000	本			S 単 26号
	フレキシブルチューブ φ20, ,	6.600	m			S 単 27号
	コンクリートアンカー M12*100, ,	6.000	本			S 単 22号

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部 4 期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部 4 期 1 の 1 工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	合 計					
	単 価					
	*** B 単 - 20号 ***					
	支承設置工		式		1.000 式	当たり算出
	PC橋桁ゴム支承工 (B タイプ) ゴム支承 B タイプ (固定部), なし	2.000	個			S 単 41号
	PC橋桁ゴム支承工 (B タイプ) ゴム被覆 B タイプ (可動部), なし	2.000	個			S 単 42号
	合 計					
	単 価					
	*** B 単 - 21号 ***					
	伸縮装置設置工		式		1.000 式	当たり算出
	【橋梁用伸縮継手装置設置工】 新設, 普通型, -, 夜間作業なし	9.000	m			S 単 49号
	伸縮装置 50用,,	9.000	m			S 単 28号
	シール材 ,,	12.600	L			S 単 29号
	鉄筋工 (加工・組立) 加工・組立, 一般構造物, D16, SD345, なし	0.081	ton			S 単 32号
	合 計					
	単 価					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** B単 - 22号 ***					
	パラベット工 A1		式		1.000 式	当たり算出
	SP コンクリート 無筋・鉄筋構造物,コンクリート [°] ン [°] 車打設,計上する,10m3以上100m3未満,一般養生, 延長無し,-,-,24-12-25(20)(高炉B) W/C55%	21.000	m3			S単 60号
	SP 型枠 一般型枠,鉄筋・無筋構造物	54.000	m ²			S単 54号
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D29,SD345,なし	0.426	ton			S単 33号
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D25,SD345,なし	0.010	ton			S単 34号
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D22,SD345,なし	0.138	ton			S単 35号
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D19,SD345,なし	0.006	ton			S単 36号
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D16,SD345,なし	0.393	ton			S単 32号
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D13,SD345,なし	0.132	ton			S単 31号
	普通丸鋼 SR235 径9,.	0.002	ton			S単 30号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 23号 ***					
	パラベット工 A2		式		1.000 式	当たり算出

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部 4 期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部 4 期 1 の 1 工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	SP コンクリート 無筋・鉄筋構造物,コンクリート舗装車打設,計上する,10m3以上100m3未満,一般養生, 延長無し,-,-,24-12-25(20)(高炉B) W/C55%	27.000	m3			S 単 60号
	SP 型枠 一般型枠,鉄筋・無筋構造物	81.000	m ²			S 単 54号
	合 計					
	単 価					
	*** B 単 - 24号 ***					
	掘削工		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP 掘削 土砂,上記以外(小規模),-,-,標準以外,-,-,-,-	1.000	m3			S 単 51号
	合 計					
	単 価					
	*** B 単 - 25号 ***					
	盛土工		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP 路床盛土 2.5m以上4.0m未満,-,-,なし	1.000	m3			S 単 52号
	合 計					
	単 価					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** B単 - 26号 ***					
	基面整正		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	SP 基面整正 基面整正	1.000	m ²			S単 53号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 27号 ***					
	大型土のう工		袋		1.000 袋	当たり算出
	大型土のう工 設置(再設置含む),バ ックホ,0m3,なし	1.000	袋			S単 44号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 28号 ***					
	覆工板設置		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	仮橋・仮栈橋設置・撤去工(覆工板) 設置,ラッパレンゲ,最大吊上能力25t吊,なし	1.000	m ²			S単 45号
	合 計					
	単 価					

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** B単 - 29号 ***					
	覆工板撤去		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	仮橋・仮栈橋設置・撤去工(覆工板) 撤去,ラフレ-ンクレーン,最大吊上能力25t吊,なし	1.000	m ²			S単 46号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 30号 ***					
	覆工板 型 1000×2000×208 6ヶ月間		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	覆工板 鋼製 [賃料]	1.000	m ² 供用月			S単 2号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 31号 ***					
	覆工板 型 1000×3000×208 6ヶ月間		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	覆工板 鋼製 [賃料]	1.000	m ² 供用月			S単 2号
	合 計					
	単 価					

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** B単 - 32号 ***					
	くさび結合支保設置・撤去工 3.6<H 6.0		空m3		1.000 空m3	当たり算出
	くさび結合支保 3.6<H 6.0	1.000	空m3			T単 4号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 33号 ***					
	くさび結合支保設置・撤去工 6.0<H 8.4		空m3		1.000 空m3	当たり算出
	くさび結合支保 6.0<H 8.4	1.000	空m3			T単 5号
	合 計					
	単 価					
	*** B単 - 34号 ***					
	支柱受台設置・撤去工		m		1.000 m	当たり算出
	支柱受台設置・撤去工	1.000	m			T単 3号
	合 計					
	単 価					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** S単 - 1号 ***					
	ラフレソールン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]		日		1.000 各単位	当たり算出
	ラフレソールン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)] 最大吊上能力25t吊			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)機械器具賃料コード 2)機械器具規格	最大吊上能力25t吊		時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	3)単価の入力					
	ラフレソールン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	1.000	日			<賃料>
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 2号 ***					
	覆工板		m ² 供用月		1.000 各単位	当たり算出
	覆工板 鋼製 [賃料]			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)仮設賃料コード 2)仮設材規格	鋼製 [賃料]		時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	3)単価の入力					
	覆工板 鋼製 [賃料]	1.000	m ² 供用月			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** S単 - 3号 ***					
	くさび結合支保工仮設材 100日間		空m3		1.000 各単位	当たり算出
	くさび結合支保工仮設材 100日間 3.6 H 6.0			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)仮設賃料コード			時間的制約:なし	制約作業時間:0.0	
	2)仮設材規格	3.6 H 6.0		夜間制約作業時間:0.0		
	3)単価の入力					
	くさび結合支保工仮設材 100日間 3.6 H 6.0		1.000 空m3			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 4号 ***					
	くさび結合支保工仮設材 100日間		空m3		1.000 各単位	当たり算出
	くさび結合支保工仮設材 100日間 6.0<H 8.4			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)仮設賃料コード			時間的制約:なし	制約作業時間:0.0	
	2)仮設材規格	6.0<H 8.4		夜間制約作業時間:0.0		
	3)単価の入力					
	くさび結合支保工仮設材 100日間 6.0<H 8.4		1.000 空m3			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** S単 - 5号 ***					
	橋りょう世話役		人		1.000 人	当たり算出
	橋りょう世話役			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)労務コード 2)労務単価算定区分 橋りょう世話役					
		1.000	人			
	合 計					算出数量 1.000 人
	単 価					
	*** S単 - 6号 ***					
	橋りょう特殊工		人		1.000 人	当たり算出
	橋りょう特殊工			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)労務コード 2)労務単価算定区分 橋りょう特殊工					
		1.000	人			
	合 計					算出数量 1.000 人
	単 価					
	*** S単 - 7号 ***					
	とび工		人		1.000 人	当たり算出

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	とび工			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)労務コード 2)労務単価算定区分			時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	とび工	1.000	人			
	合 計					算出数量 1.000 人
	単 価					
	*** S単 - 8号 ***					
	普通作業員		人		1.000 人	当たり算出
	普通作業員			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)労務コード 2)労務単価算定区分			時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	普通作業員	1.000	人			
	合 計					算出数量 1.000 人
	単 価					
	*** S単 - 9号 ***					
	型わく工		人		1.000 人	当たり算出
	型わく工			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)労務コード 2)労務単価算定区分			時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	型わく工	1.000	人			
	合 計					算出数量 1.000 人
	単 価					
	*** S単 - 10号 ***					
	土木一般世話役		人		1.000 人	当たり算出
	土木一般世話役			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)労務コード 2)労務単価算定区分			時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	土木一般世話役	1.000	人			
	合 計					算出数量 1.000 人
	単 価					
	*** S単 - 11号 ***					
	特殊作業員		人		1.000 人	当たり算出
	特殊作業員			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)労務コード 2)労務単価算定区分			時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	特殊作業員	1.000	人			
	合 計					算出数量 1.000 人

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S単 - 12号 ***					
	円筒型枠		m		1.000 各単位	当たり算出
	円筒型枠 φ1050, ,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	円筒型枠 φ1050	1.000	m			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 13号 ***					
	硬質ポリ塩化ビニル管		本		1.000 各単位	当たり算出
	硬質ポリ塩化ビニル管 一般管VP 径30 長4.0m, ,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	硬質ポリ塩化ビニル管 一般管VP 径30 長4.0m	1.000	本			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部 4 期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部 4 期 1 の 1 工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S 単 - 14 号 ***					
	PC 鋼より線		kg		1.000 各単位	当たり算出
	PC 鋼より線 SWPR7B 12.7,,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1) 資材区分					
	2) 地域資材単価コード (P)					
	3) 地区資材単価コード (J)					
	4) 施設機械資材単価コード (K)					
	PC 鋼より線 SWPR7B 12.7	1.000	kg			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S 単 - 15 号 ***					
	定着装置		組		1.000 各単位	当たり算出
	定着装置			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1) 資材区分					
	2) 地域資材単価コード (P)					
	3) 地区資材単価コード (J)					
	4) 施設機械資材単価コード (K)					
	定着装置	1.000	組			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S単 - 16号 ***					
	高欄兼用車両用防護柵		m		1.000 各単位	当たり算出
	高欄兼用車両用防護柵 C種 H=850, ,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	高欄兼用車両用防護柵 C種 H=850	1.000	m			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 17号 ***					
	排水樹		個		1.000 各単位	当たり算出
	排水樹 FC250, ,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	排水樹 FC250	1.000	個			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S単 - 18号 ***					
	硬質ポリ塩化ビニル管		本		1.000 各単位	当たり算出
	硬質ポリ塩化ビニル管 一般管VP 径150 長4.0m,,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	硬質ポリ塩化ビニル管 一般管VP 径150 長4.0m	1.000	本			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 19号 ***					
	取付金具		箇所		1.000 各単位	当たり算出
	取付金具 SS400,,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	取付金具 SS400	1.000	箇所			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S単 - 20号 ***					
	六角ボルト(中)		本		1.000 各単位	当たり算出
	六角ボルト(中) 径M12 長40mm (黒皮),,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	六角ボルト(中) 径M12 長40mm (黒皮)	1.000	本			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 21号 ***					
	ナット		組		1.000 各単位	当たり算出
	ナット M12×40,,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	ナット M12×40	1.000	組			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S単 - 22号 ***					
	コンクリートアンカー		本		1.000 各単位	当たり算出
	コンクリートアンカー M12*100,,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	コンクリートアンカー M12*100	1.000	本			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 23号 ***					
	導水管		m		1.000 各単位	当たり算出
	導水管 φ18,,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	導水管 φ18	1.000	m			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S単 - 24号 ***					
	端部防水処理材		m		1.000 各単位	当たり算出
	端部防水処理材			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	端部防水処理材	1.000	m			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 25号 ***					
	成型目地材		m		1.000 各単位	当たり算出
	成型目地材			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分					
	2)地域資材単価コード(P)					
	3)地区資材単価コード(J)					
	4)施設機械資材単価コード(K)					
	成型目地材	1.000	m			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S単 - 26号 ***					
	スラブドレーン		本		1.000 各単位	当たり算出
	スラブドレーン 3 6 0 , ,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分 2)地域資材単価コード(P) 3)地区資材単価コード(J) 4)施設機械資材単価コード(K)					
	スラブドレーン 3 6 0	1.000	本			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 27号 ***					
	フレキシブルチューブ		m		1.000 各単位	当たり算出
	フレキシブルチューブ φ 20 , ,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分 2)地域資材単価コード(P) 3)地区資材単価コード(J) 4)施設機械資材単価コード(K)					
	フレキシブルチューブ φ 20	1.000	m			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部 4 期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部 4 期 1 の 1 工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S 単 - 28号 ***					
	伸縮装置		m		1.000 各単位	当たり算出
	伸縮装置 50用,,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分 2)地域資材単価コード(P) 3)地区資材単価コード(J) 4)施設機械資材単価コード(K)					
	伸縮装置 50用	1.000	m			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S 単 - 29号 ***					
	シール材		L		1.000 各単位	当たり算出
	シール材 ,,			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)資材区分 2)地域資材単価コード(P) 3)地区資材単価コード(J) 4)施設機械資材単価コード(K)					
	シール材	1.000	L			
	合 計					算出数量 1.000 各単位

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価					
	*** S単 - 30号 ***					
	普通丸鋼		ton		1.000 各単位	当たり算出
	普通丸鋼 SR235 径9.1			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)資材区分 2)地域資材単価コード(P) 3)地区資材単価コード(J) 4)施設機械資材単価コード(K)			時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	普通丸鋼 SR235 径9	1.000	ton			
	合 計					算出数量 1.000 各単位
	単 価					
	*** S単 - 31号 ***					
	鉄筋工(加工・組立)		ton		1.000 ton	当たり算出
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D13,SD345,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)作業区分 2)組立区分 3)鉄筋径(mm) 4)鉄筋規格区分 5)長期割引単価区分(賃料機械)	加工・組立 一般構造物 D13 SD345 なし		時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	異形棒鋼 SD345 D13	1.030	ton			

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	土木一般世話役	0.200	人			
	鉄筋工	2.300	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.120				
	ラフレ-ンク-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.040	日			<賃料>
	土木一般世話役	0.500	人			
	鉄筋工	3.500	人			
	普通作業員	0.300	人			
	諸雑費	0.080				
	ラフレ-ンク-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.110	日			<賃料>
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 32号 ***					
	鉄筋工(加工・組立)		ton		1.000 ton	当たり算出
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D16,SD345,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)作業区分 2)組立区分	加工・組立 一般構造物		時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	3)鉄筋径(mm) 4)鉄筋規格区分	D16 SD345				

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	5)長期割引単価区分(賃料機械)	なし				
	異形棒鋼					
	SD345 D16	1.030	ton			
	土木一般世話役	0.100	人			
	鉄筋工	1.700	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.120				
	ラフレソクルン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.040	日			<賃料>
	土木一般世話役	0.400	人			
	鉄筋工	2.900	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.080				
	ラフレソクルン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.110	日			<賃料>
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 33号 ***					
	鉄筋工(加工・組立)		ton		1.000 ton	当たり算出
	鉄筋工(加工・組立)			基本給時間:8.0	超勤時間:0.0	
	加工・組立,一般構造物,D29,SD345,なし			深夜時間:0.0	週休:補正なし	

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	1)作業区分	加工・組立		時間的制約:なし	制約作業時間:0.0	
	2)組立区分	一般構造物		夜間制約作業時間:0.0		
	3)鉄筋径(mm)	D29				
	4)鉄筋規格区分	SD345				
	5)長期割引単価区分(賃料機械)	なし				
	異形棒鋼					
	SD345 D29	1.030	ton			
	土木一般世話役	0.100	人			
	鉄筋工	1.200	人			
	普通作業員	0.100	人			
	諸雑費	0.120				
	ラフレ-ソクル-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.040	日			<賃料>
	土木一般世話役	0.300	人			
	鉄筋工	2.100	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.080				
	ラフレ-ソクル-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.110	日			<賃料>
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 34号 ***					

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	鉄筋工（加工・組立）		ton		1.000 ton	当たり算出
	鉄筋工（加工・組立） 加工・組立,一般構造物,D25,SD345,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)作業区分 2)組立区分	加工・組立 一般構造物		時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	3)鉄筋径(mm) 4)鉄筋規格区分	D25 SD345				
	5)長期割引単価区分(賃料機械)	なし				
	異形棒鋼 SD345 D25	1.030	ton			
	土木一般世話役	0.100	人			
	鉄筋工	1.700	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.120				
	ラフレ-ンク-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.040	日			<賃料>
	土木一般世話役	0.400	人			
	鉄筋工	2.900	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.080				
	ラフレ-ンク-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.110	日			<賃料>
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** S単 - 35号 ***					
	鉄筋工(加工・組立)		ton		1.000 ton	当たり算出
	鉄筋工(加工・組立) 加工・組立,一般構造物,D22,SD345,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)作業区分 2)組立区分	加工・組立 一般構造物		時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	3)鉄筋径(mm) 4)鉄筋規格区分	D22 SD345				
	5)長期割引単価区分(賃料機械)	なし				
	異形棒鋼 SD345 D22	1.030	ton			
	土木一般世話役	0.100	人			
	鉄筋工	1.700	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.120				
	ラフレ-ンクル-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.040	日			<賃料>
	土木一般世話役	0.400	人			
	鉄筋工	2.900	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.080				
	ラフレ-ンクル-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.110	日			<賃料>

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部 4 期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部 4 期 1 の 1 工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S 単 - 36号 ***					
	鉄筋工 (加工・組立)		ton		1.000 ton	当たり算出
	鉄筋工 (加工・組立) 加工・組立, 一般構造物, D19, SD345, なし			基本給時間: 8.0 深夜時間: 0.0	超勤時間: 0.0 週休: 補正なし	
	1) 作業区分 2) 組立区分	加工・組立 一般構造物		時間的制約: なし 夜間制約作業時間: 0.0	制約作業時間: 0.0	
	3) 鉄筋径 (mm) 4) 鉄筋規格区分	D19 SD345				
	5) 長期割引単価区分 (賃料機械)	なし				
	異形棒鋼 SD345 D19	1.030	ton			
	土木一般世話役	0.100	人			
	鉄筋工	1.700	人			
	普通作業員	0.200	人			
	諸雑費	0.120				
	ラフレ-ソル-ソ[油圧伸縮ジブ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.040	日			<賃料>
	土木一般世話役	0.400	人			
	鉄筋工	2.900	人			
	普通作業員	0.200	人			

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	諸雑費	0.080				
	ラフレ-ンクル-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.110	日			<賃料>
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 37号 ***					
	PC橋桁鉄筋加工組立工		ton		1.000 ton	当たり算出
	PC橋桁鉄筋加工組立工 SD345,D25			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)規格区分 2)径区分	SD345 D25		時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	異形棒鋼 SD345 D25	1.050	ton			
	土木一般世話役	0.800	人			
	鉄筋工	3.800	人			
	普通作業員	1.700	人			
	雑品 3%	0.030				
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 38号 ***					

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	PC橋桁鉄筋加工組立工		ton		1.000 ton	当たり算出
	PC橋桁鉄筋加工組立工 SD345,D19			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)規格区分 2)径区分	SD345 D19		時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	異形棒鋼 SD345 D19	1.050	ton			
	土木一般世話役	0.800	人			
	鉄筋工	3.800	人			
	普通作業員	1.700	人			
	雑品 3%	0.030				
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 39号 ***					
	PC橋桁鉄筋加工組立工		ton		1.000 ton	当たり算出
	PC橋桁鉄筋加工組立工 SD345,D16			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)規格区分 2)径区分	SD345 D16		時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	異形棒鋼 SD345 D16	1.050	ton			
	土木一般世話役	0.800	人			
	鉄筋工	3.800	人			

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	普通作業員	1.700	人			
	雑品 3%	0.030				
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 40号 ***					
	PC橋桁鉄筋加工組立工		ton		1.000 ton	当たり算出
	PC橋桁鉄筋加工組立工 SD345,D13			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)規格区分 2)径区分	SD345 D13		時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	異形棒鋼 SD345 D13	1.050	ton			
	土木一般世話役	0.800	人			
	鉄筋工	3.800	人			
	普通作業員	1.700	人			
	雑品 3%	0.030				
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 41号 ***					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	PC橋桁ゴム支承工(B タイプ)		個		1.000 日	当たり算出
	PC橋桁ゴム支承工(B タイプ)			基本給時間:8.0	超勤時間:0.0	
	ゴム支承 B タイプ(固定部),なし			深夜時間:0.0	週休:補正なし	
	1)ゴム支承材(B タイプ)1個当たり単価			時間的制約:なし	制約作業時間:0.0	
	2)ゴム支承規格	ゴム支承 B タイプ(固定部)		夜間制約作業時間:0.0		
	3)長期割引単価区分(賃料機械)	なし				
	ゴム支承(B タイプ)					
	ゴム支承 B タイプ(固定部)	3.000	個			
	橋りょう世話役	1.000	人			
	橋りょう特殊工	2.000	人			
	普通作業員	2.000	人			
	雑品	0.010				
	1%					
	ラフレソールン[油圧伸縮ゴム型・～低騒・排対型(～2014)]	1.000	日			<賃料>
	合 計					算出数量 3.000 個
	単 価		個			
	*** S 単 - 42号 ***					
	PC橋桁ゴム支承工(B タイプ)		個		1.000 日	当たり算出
	PC橋桁ゴム支承工(B タイプ)			基本給時間:8.0	超勤時間:0.0	
	ゴム被覆 B タイプ(可動部),なし			深夜時間:0.0	週休:補正なし	
	1)ゴム支承材(B タイプ)1個当たり単価			時間的制約:なし	制約作業時間:0.0	
	2)ゴム支承規格	ゴム被覆 B タイプ(可動部)		夜間制約作業時間:0.0		
	3)長期割引単価区分(賃料機械)	なし				

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	ゴム支承 (B タイプ)					
	ゴム被覆 B タイプ (可動部)	3.000	個			
	橋りょう世話役	1.000	人			
	橋りょう特殊工	2.000	人			
	普通作業員	2.000	人			
	雑品					
	1%	0.010				
	ラフレソールン[油圧伸縮ジブ型・～低騒・排対型(～2014)]	1.000	日			<賃料>
	合 計					算出数量 3.000 個
	単 価		個			
	*** S 単 - 43号 ***					
	[賃料(H形鋼・山留副部材)]		ton		1.000 ton	当たり算出
	[賃料(H形鋼・山留副部材)]			基本給時間:8.0	超勤時間:0.0	
	H形鋼(山留主部材),300型,-,100日,1回			深夜時間:0.0	週休:補正なし	
	1)仮設材区分	H形鋼(山留主部材)		時間的制約:なし	制約作業時間:0.0	
	2)規格区分	300型		夜間制約作業時間:0.0		
	3)補助工法	-				
	4)供用日数	100日				
	5)使用回数	1回				
	H 形 鋼 (山 留 材)					
	3 0 0 型 [賃 料]	1.000	t 供用日			
	H 型 鋼 (山 留 材)					
	3 0 0 型 [整 備 費]	1.000	ton			
	合 計					算出数量 1.000 ton

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	単 価		ton			
	*** S単 - 44号 ***					
	大型土のう工		袋		1.000 日	当たり算出
	大型土のう工 設置(再設置含む),バ ック 0m3,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)施工区分 2)施工機械区分	設置(再設置含む) バ ック		時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	4)購入土材単価(m3当たり) 5)購入土材数量(m3 / 袋)	0.000m3				
	8)長期割引単価区分(賃料機械)	なし				
	土木一般世話役	1.000	人			
	特殊作業員	1.000	人			
	普通作業員	1.000	人			
	諸雑費	0.002				
	バ ック[ｸﾗｰ型・ｸﾚｰﾝ ～ 超低・排対型(～2014)]	1.230	日			<賃料>
	軽油 バ トル給油	99.000	L			
	運転手(特殊)	1.000	人			
	合 計					算出数量 77.000 袋
	単 価		袋			

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** S単 - 45号 ***					
	仮橋・仮栈橋設置・撤去工(覆工板)		m ²		100.000 m ²	当たり算出
	仮橋・仮栈橋設置・撤去工(覆工板) 設置,ラフレ-ンクレーン,最大吊上能力25t吊,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)施工内容 2)使用機械	設置 ラフレ-ンクレーン				
	3)規格 4)長期割引単価区分	最大吊上能力25t吊 なし				
	土木一般世話役		0.500 人			
	とび工		1.600 人			
	普通作業員		0.450 人			
	雑品		0.020			
	ラフレ-ンクレーン[油圧伸縮ジブ型・～低騒・排対型(～2014)]		0.570 日			<賃料>
	合 計					算出数量 100.000 m ²
	単 価		m ²			
	*** S単 - 46号 ***					
	仮橋・仮栈橋設置・撤去工(覆工板)		m ²		100.000 m ²	当たり算出
	仮橋・仮栈橋設置・撤去工(覆工板) 撤去,ラフレ-ンクレーン,最大吊上能力25t吊,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)施工内容 2)使用機械	撤去 ラフレ-ンクレーン				
	3)規格 4)長期割引単価区分	最大吊上能力25t吊 なし				

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	土木一般世話役	0.330	人			
	とび工	0.740	人			
	普通作業員	0.290	人			
	雑品	0.030				
	ラフレ-ソクレ-ソ[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]	0.440	日			<賃料>
	合 計					算出数量 100.000 m ²
	単 価		m ²			
	*** S単 - 47号 ***					
	輸送費(仮設材)		ton		1.000 ton	当たり算出
	輸送費(仮設材) 12m以内,120kmまで,往復計上,計上する(敷鉄板以外),積込・取卸 +			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	積込・取卸,,					
	1)製品長 2)運搬距離(片道)	12m以内 120kmまで				
	3)計上方法 4)積卸し計上区分	往復計上 計上する(敷鉄板以外)				
	6)積卸し区分(敷鉄板以外) 7)冬期割増率(実数)	積込・取卸 + 積込・取卸				
	8)深夜早朝割増率(実数)					
	仮設材輸送運賃料金 120km以下 製品長12m以内	1.000	ton			
	積卸し費 基地積込み・取卸し + 現場積込み・取卸し	1.000	ton			

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 48号 ***					
	輸送費(仮設材)		ton		1.000 ton	当たり算出
	輸送費(仮設材) 12m以内,40kmまで,往復計上,計上する(敷鉄板以外),積込・取卸 + 積			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間の制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	込・取卸,,					
	1)製品長	12m以内				
	2)運搬距離(片道)	40kmまで				
	3)計上方法	往復計上				
	4)積卸し計上区分	計上する(敷鉄板以外)				
	6)積卸し区分(敷鉄板以外)	積込・取卸 + 積込・取卸				
	7)冬期割増率(実数)					
	8)深夜早朝割増率(実数)					
	仮設材輸送運賃料金 40km以下 製品長12m以内	1.000	ton			
	積卸し費 基地積込み・取卸し + 現場積込み・取卸し	1.000	ton			
	合 計					算出数量 1.000 ton
	単 価		ton			
	*** S単 - 49号 ***					
	【橋梁用伸縮継手装置設置工】		m		1.000 m	当たり算出

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	【橋梁用伸縮継手装置設置工】 新設,普通型,-,夜間作業なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
	1)設置工事区分	新設		時間的制約:なし	制約作業時間:0.0	
	2)型式区分	普通型		夜間制約作業時間:0.0		
	3)仕様区分	-				
	4)夜間作業区分	夜間作業なし				
	橋梁用伸縮継手(新設) 普通型 1.8m当たり50kg以上180kg以下	1.000	m			
	合 計					算出数量 1.000 m
	単 価		m			
	*** S単 - 50号 ***					
	【橋面防水工】		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	【橋面防水工】 新設,シート系防水(アスファルト系),200m2未満,-,夜間作業無 し			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
				時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	1)作業区分	新設				
	2)仕様区分	シート系防水(アスファルト系)				
	3)施工規模	200m2未満				
	4)時間制約	-				
	5)夜間作業区分	夜間作業無し				
	シート系防水(アスファルト系) 新設	1.150	m ²			
	合 計					算出数量 1.000 m ²
	単 価					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** S単 - 51号 ***					
	SP 掘削		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP 掘削 土砂,上記以外(小規模),-, -,標準以外,-,-,-,-			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)土質 2)施工方法	土砂 上記以外(小規模)				
	3)押土の有無 4)障害の有無	- -				
	5)施工数量 6)平均施工幅員	標準以外 -				
	7)火薬使用 8)破砕片除去の有無	- -				
	9)集積押土の有無	-				
	単 価		m3			
	*** S単 - 52号 ***					
	SP 路床盛土		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP 路床盛土 2.5m以上4.0m未満,-,-,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)施工幅員 2)施工数量	2.5m以上4.0m未満 -				
	3)障害の有無 4)長期割引単価区分	- なし				
	単 価		m3			

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	*** S単 - 53号 ***					
	SP 基面整正		m ²		1.000 m ² 当たり算出	
	SP 基面整正 基面整正			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)整形区分	基面整正				
	単 価		m ²			
	*** S単 - 54号 ***					
	SP 型枠		m ²		1.000 m ² 当たり算出	
	SP 型枠 一般型枠,鉄筋・無筋構造物			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)型枠の種類 2)構造物の種類	一般型枠 鉄筋・無筋構造物				
	単 価		m ²			
	*** S単 - 55号 ***					
	SP 橋梁用高欄		m		1.000 m 当たり算出	
	SP 橋梁用高欄 一体式			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	

事業名	広域営農団地震道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
				時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	1)設置方法	一体式				
	単 価		m			
	*** S単 - 56号 ***					
	SP 基層(車道・路肩部)		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	SP 基層(車道・路肩部) 3.0m超,40mm,各種(2.30以上2.40t/m3未満),無し,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
				時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	1)平均幅員	3.0m超				
	2)1層当り平均仕上り厚	40mm				
	3)材料	各種(2.30以上2.40t/m3未満)				
	4)瀝青材料種類	無し				
	5)長期割引単価区分	なし				
	単 価		m ²			
	*** S単 - 57号 ***					
	SP 表層(車道・路肩部)		m ²		1.000 m ²	当たり算出
	SP 表層(車道・路肩部) 3.0m超,35mm,各種(2.30以上2.40t/m3未満),無し,なし			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし	
				時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	制約作業時間:0.0	
	1)平均幅員	3.0m超				
	2)1層当り平均仕上り厚	35mm				

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区				
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事				

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	3)比重区分	各種(2.30以上2.40t/m3未満)				
	4)瀝青材料種類	無し				
	5)長期割引単価区分	なし				
	6)材料区分	密粒度アスコン(20)				
	再生アスファルト混合物(一般地域)		ton			材変
	密粒度アスコン(20)					
	単 価		m ²			
	*** S単 - 58号 ***					
	SP コンクリート		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP コンクリート			基本給時間:8.0	超勤時間:0.0	
	無筋・鉄筋構造物,コンクリートポン車打設,計上する,10m3以上100m3未満			深夜時間:0.0	週休:補正なし	
	,一般養生,延長無し,-,-,コンクリート各種			時間的制約:なし	制約作業時間:0.0	
				夜間制約作業時間:0.0		
	1)構造物種別	無筋・鉄筋構造物				
	2)打設工法	コンクリートポン車打設				
	3)コンクリートの計上	計上する				
	4)設計日打設量	10m3以上100m3未満				
	5)養生工の種類	一般養生				
	6)圧送管延長距離区分	延長無し				
	7)現場内小運搬の有無	-				
	8)打設高さ、水平打設距離	-				
	10)規格区分	コンクリート各種				
	生コンクリート(早強)		m3			材変
	36N/mm ² 8cm 25(20)mm					
	単 価		m3			
	*** S単 - 59号 ***					

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	SP コンクリート		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP コンクリート 無筋・鉄筋構造物,コンクリートポンプ車打設,計上する,10m3以上100m3未満 ,一般養生,延長無し,-,-,コンクリート各種			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)構造物種別	無筋・鉄筋構造物				
	2)打設工法	コンクリートポンプ車打設				
	3)コンクリートの計上	計上する				
	4)設計日打設量	10m3以上100m3未満				
	5)養生工の種類	一般養生				
	6)圧送管延長距離区分	延長無し				
	7)現場内小運搬の有無	-				
	8)打設高さ、水平打設距離	-				
	10)規格区分	コンクリート各種				
	生コンクリート(高炉B) 24N/mm2 12cm 25(20)mm(W/C=55%以下)		m3			材変
	単 価		m3			
	*** S単 - 60号 ***					
	SP コンクリート		m3		1.000 m3	当たり算出
	SP コンクリート 無筋・鉄筋構造物,コンクリートポンプ車打設,計上する,10m3以上100m3未満 ,一般養生,延長無し,-,-,24-12-25(20)(高炉B) W/C55%			基本給時間:8.0 深夜時間:0.0 時間的制約:なし 夜間制約作業時間:0.0	超勤時間:0.0 週休:補正なし 制約作業時間:0.0	
	1)構造物種別	無筋・鉄筋構造物				
	2)打設工法	コンクリートポンプ車打設				
	3)コンクリートの計上	計上する				
	4)設計日打設量	10m3以上100m3未満				
	5)養生工の種類	一般養生				
	6)圧送管延長距離区分	延長無し				

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単 位	単 価	金 額	備 考
	*** T単 - 1号 ***					
	PCケーブル工		m		100.000 m	当たり算出
	橋りょう世話役	1.300	人			[1] S単 5号
	橋りょう特殊工	6.600	人			[2] S単 6号
	とび工	0.100	人			[3] S単 7号
	普通作業員	5.500	人			[4] S単 8号
	PC鋼より線 SWPR7B 12.7. .	966.000	kg			[5] S単 14号
	雑品 集計対象任意指定用 集計対象明細：([1]+[2]+[3]+[4]+[5])	0.200				
	合 計					算出数量 100.000 m
	単 価		m			
	*** T単 - 2号 ***					
	ケーブル緊張工		ケーブル		10.000 ケーブル	当たり算出
	2200kN型					
	橋りょう世話役	2.300	人			[1] S単 5号
	橋りょう特殊工	10.000	人			[2] S単 6号
	型わく工	3.300	人			[3] S単 9号

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区					
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事					

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	普通作業員	6.400	人			[4] S 単 8号
	定着装置	20.000	組			[5] S 単 15号
	雑品 集計対象任意指定用 集計対象明細：([1]+[2]+[3]+[4])	0.150				
	合 計					算出数量 10.000 ケーブル
	単 価		ケーブル			
	*** T 単 - 3号 ***					
	支柱受台設置・撤去工		m		10.000 m	当たり算出
	土木一般世話役	0.370	人			S 単 10号
	特殊作業員	0.980	人			S 単 11号
	普通作業員	0.430	人			S 単 8号
	ラフレ-ソル-ソ[油圧伸縮ｼﾞｯﾌﾟ型・～低騒・排対型(～2014)] 最大吊上能力25t吊	0.350	日			S 単 1号
	合 計					算出数量 10.000 m
	単 価		m			
	*** T 単 - 4号 ***					
	くさび結合支保		空m3		100.000 空m3	当たり算出

事業名	広域営農団地農道整備事業 徳島東部4期地区
工事名	R 8 徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事

コード	名 称 (規 格)	数 量	単位	単 価	金 額	備 考
	3.6<H 6.0					
	橋りょう世話役	0.990	人			S 単 5号
	橋りょう特殊工	4.050	人			S 単 6号
	普通作業員	2.920	人			S 単 8号
	ラフレ-ソクル-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]					
	最大吊上能力25t吊	0.380	日			S 単 1号
	くさび結合支保工仮設材 100日間					
	3.6 H 6.0	100.000	空m3			S 単 3号
	合 計					算出数量 100.000 空m3
	単 価		空m3			
	*** T単 - 5号 ***					
	くさび結合支保		空m3		100.000 空m3	当たり算出
	6.0<H 8.4					
	橋りょう世話役	0.990	人			S 単 5号
	橋りょう特殊工	4.050	人			S 単 6号
	普通作業員	2.920	人			S 単 8号
	ラフレ-ソクル-ン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型・～低騒・排対型(～2014)]					
	最大吊上能力25t吊	0.380	日			S 単 1号
	くさび結合支保工仮設材 100日間					
	6.0<H 8.4	100.000	空m3			S 単 4号
	合 計					算出数量 100.000 空m3

見積単価一覧表

工事名	R8徳耕 広域 徳島東部4期 1の1工区橋梁上部架設工事			
名称	規格	単位	単価	備考
排水桝	FC250	個	125,000	
取付金具	SS400	箇所	20,400	
端部防水処理材		m	318	
成型目地材		m	450	
ゴム支承	固定	個	2,330,000	
ゴム支承	可動	個	1,760,000	

§ 1. 数量総括表

(No. 1)

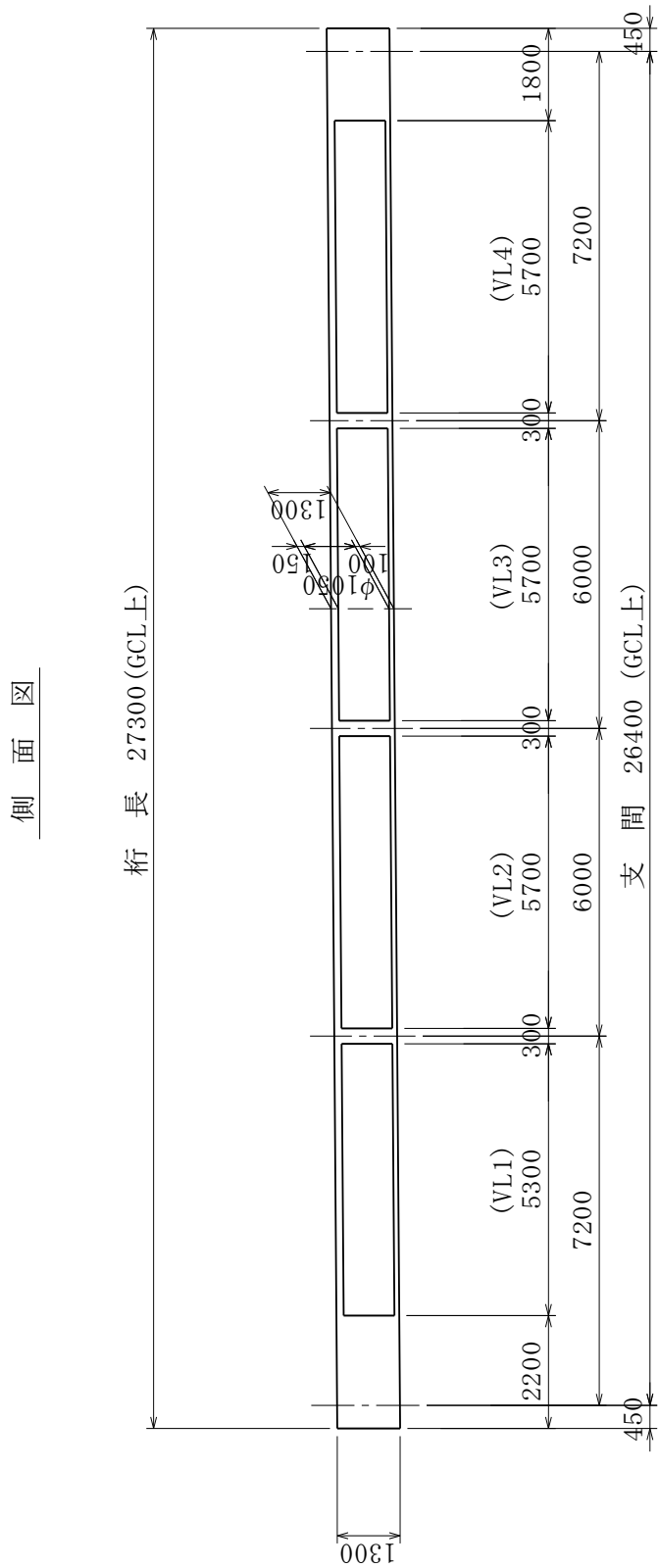
工種	種 別	規 格・寸 法	単位	数 量	計上数量	摘 要
主 桁	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck}= 36 \text{ N/mm}^2$	m3	92.74	93	
	型 枠	側 枠	m2	120.04	120	
		端 枠	〃	10.68	11	
		底 枠	〃	87.04	87	
		合 計	〃	217.76	218.00	
	円 筒 型 枠	$\phi 1050$	m	44.80	44.8	
		水抜きパイプ	ヶ所	8	8	$\phi 30$
	鉄 筋	(SD345) D25	kg	1792	1790	
		(〃) D19	〃	225	225	
		(〃) D16	〃	1911	1910	
		(〃) D13	〃	4935	4940	
		合 計	〃	8863	8865	
	P C 鋼 材	SWPR7BL 12S12.7	m	296.674	297	余長含まず
			kg	2755.5	2755.5	
シ ー ス	$\phi 65$	m	295.46	295		
グ ラ ウ ト	$\phi 65$ 用	〃	296.67	297		
定 着 装 置	12S12.7用	組	22	22.00		
ケーブル組立工		m	296.67	297		
緊 張 工		ケーブル	11	11.00	両 引 き	
支 保 工	支 保 耐 力		kN/m2	35.31	35.31	
	くさび結合支保工	$3.6 < H \leq 6.0$	空m3	68.28	68	
		$6.0 < H \leq 8.4$	空m3	1,222.34	1222	
		合 計	空m3	1,290.62	1290	
	H 型 鋼	H-300*300	kg	18179.6	18180	L=193.4m 100日間
地 覆 工	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck}= 24 \text{ N/mm}^2$	m3	10.73	11	
	型 枠		m2	36.60	37	
	鉄 筋	(SD345) D13	kg	775	775	
舗 装 工	ア ス フ ァ ル ト	$t=75 \text{ mm}$	m2	107.09	107	
	防 水 層	シート系	〃	107.09	107	

工種	種 別	規 格・寸 法	単位	数 量	計上数量	摘 要
防護柵工	高 欄 兼 用 車 両 用 防 護 柵	C種:H=850mm	m	54.92	55	
排水工	排 水 枳	W=53.6 kg/組	ヶ所	3	3	FC250
	排 水 管	VP φ150×1120	m	3.36	3.4	
	取 付 金 具	W=3.2 kg/ヶ所	ヶ所	3	3	(亜鉛メッキ) SS400
			kg	9.6	9.6	
	ボルト・ナット	M12*40	組	6	6	
	コンクリートアンカー	M12*100	本	6	6	
	補強鉄筋	D16×1100	kg	82	82	SD345
		D16×1200	〃	45	45	〃
		D16×1300	〃	49	49	〃
		合 計	〃	177	177	
防水工	導 水 管	φ18	m	60.37	60.4	亜鉛メッキ
	端部防水処理材		〃	62.17	62.2	
	成型目地材		〃	53.40	53.4	
	スラブドレーン		組	12	12	
	フレキシブルチューブ	φ20	m	6.60	6.6	
	フレキシブル チューブ 取 付 金 具	W=0.45 kg/ヶ所	組	3	3	
			kg	1.4	1.4	
	ホールインアンカー	M12*100	本	6	6	
支承工	ゴム支承	φ270*52mm	ヶ所	2	2	A1 (FIX) Rmax=1060kN
			kg	1829.4	1829	
		φ270*52mm	ヶ所	2	2	A2 (Mov) Rmax=1020kN
			kg	1035.4	1035	
伸縮工	伸 縮 装 置 二 次 止 水	50用(車道)	m	4.9	5.0	A1
		50用(車道)	m	4.0	4.0	A2
	シ ー ル 材	シリコン系	リッター	12.6	12.6	
	後打ちコンクリート	σ ck= 36 N/mm2	m3	1.09	1.1	
	アンカー筋	SD345:D16×570	kg	17.8	17.8	上部工側
		SD345:D16×630	〃	15.7	15.7	〃
		SD345:D16×570	〃	32.0	32.0	下部工側
		SD345:D16×270	〃	15.1	15.1	〃
		合 計	〃	80.6	81	

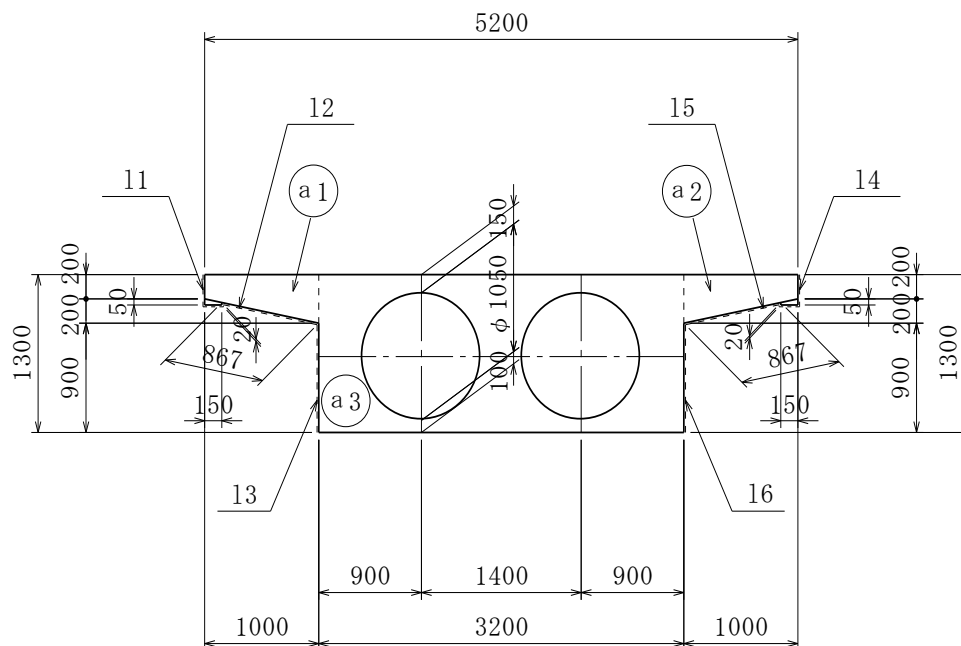
工種	種 別	規 格・寸 法	単位	数 量	計上数量	摘 要
A 1 下 部 工	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck} \geq 24\text{N/mm}^2$	m3	21.4	21	
	型 枠	一般型枠	m2	53.6	54	
	鉄 筋 (SD345)	D29	t	0.426	0.426	
		D22	t	0.138	0.138	
		D19	t	0.006	0.006	
		D16	t	0.368	0.368	
		D13	t	0.127	0.127	
	伸縮継手アンカー (SD345)	D16	t	0.025	0.025	
		D13	t	0.005	0.005	
	踏掛版受台アンカー (SD345)	D25	t	0.010	0.010	
		$\phi 9$ (SR235)	t	0.002	0.002	
下 部 工 道 工	コ ン ク リ ー ト	$\sigma_{ck} \geq 24\text{N/mm}^2$	m3	27.2	27	
	型 枠	一般型枠	m2	80.5	81	
	掘 削	土砂	m3	37.9	40.0	
	盛 土	土砂	m3	67.8	70.0	
	基 面 整 正	土砂	m2	13.6	14.0	
	大 型 土 の う	設置	袋	53	53	耐候性仕様
仮 設 工	覆工板	1000×2000×208	m2	40.00	40.00	設置・撤去 6か月間 50.81t
		1000×3000×208	m2	201.00	201.00	

§ 2. 主 桁 工

1. 形状寸法



断面図



断面積

$$a1 = 1/2 \times (0.200 + 0.400) \times 1.000$$

$$+ 1/2 \times (0.050 + 0.020) \times 0.150 = 0.3053 \text{ m}^2$$

$$a2 = 1/2 \times (0.200 + 0.400) \times 1.000$$

$$+ 1/2 \times (0.050 + 0.020) \times 0.150 = 0.3053 \text{ m}^2$$

$$a3 = 3.200 \times 1.300 = 4.1600 \text{ m}^2 \text{ (充実部)}$$

$$\text{(円筒断面積)} \quad A = \pi/4 \times 1.050^2 = 0.8659 \text{ m}^2$$

円筒長

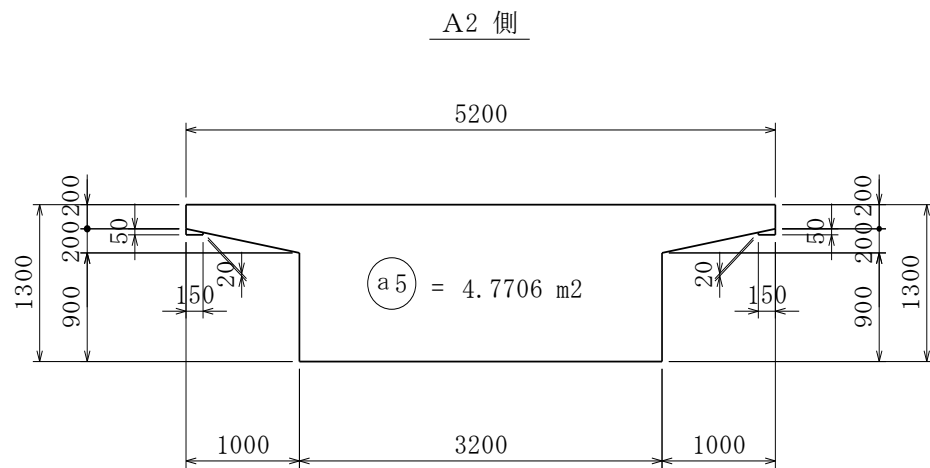
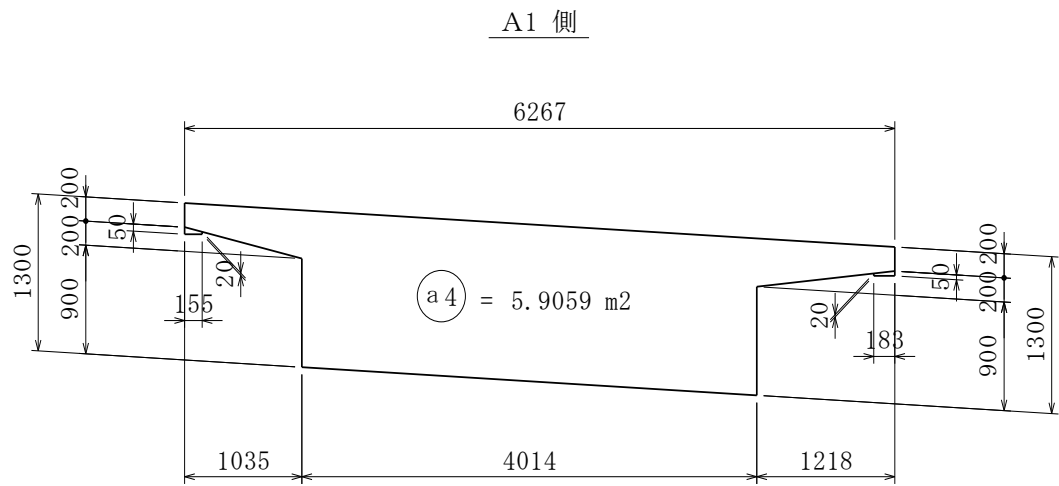
(単位 : m)

	VL 1	VL 2	VL 3	VL 4	Σ VL
Vo 1	5.100	5.700	5.700	5.700	22.200
Vo 2	5.500	5.700	5.700	5.700	22.600
計					44.800

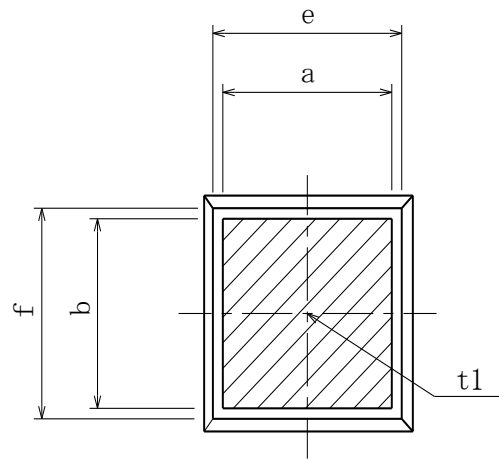
周長及び延長

11 =	0.420	m	L1 =	26.603	m
12 =	0.867	m	L2 =	26.737	m (平均長)
13 =	0.900	m	L3 =	26.871	m
14 =	0.420	m	L4 =	28.332	m
15 =	0.867	m	L5 =	28.158	m (平均長)
16 =	0.900	m	L6 =	27.983	m

端部断面積



レア一部



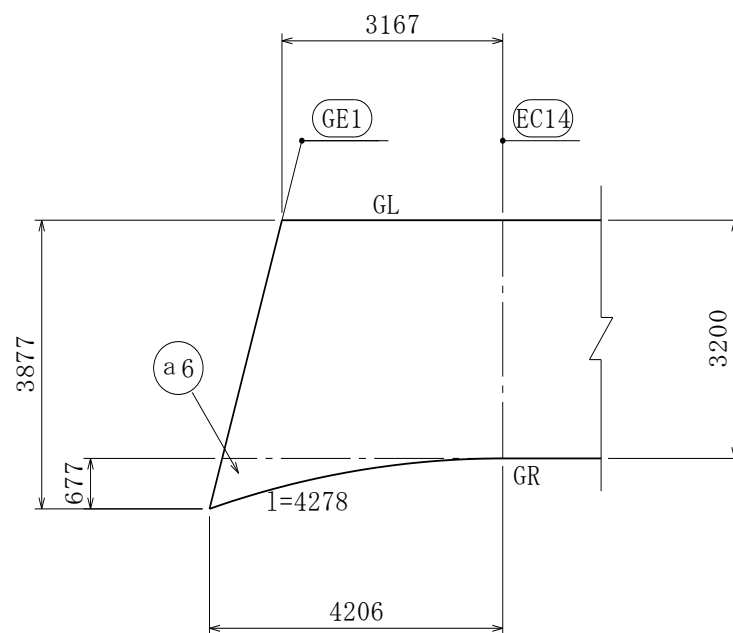
	A1	A2
	V1 (2ヶ所)	V2 (2ヶ所)
e	700	640
f	720	650
a	600	540
b	620	550
t1	40	20

$$V1 = 1/2 \times (0.700 \times 0.720 + 0.780 \times 0.800) \times 0.040 \times 2 = 0.045 \text{ m}^3$$

$$V2 = 1/2 \times (0.640 \times 0.650 + 0.680 \times 0.690) \times 0.020 \times 2 = 0.018 \text{ m}^3$$

$$\Sigma V = 0.063 \text{ m}^3$$

主版拡巾部



$$\textcircled{a 6} = 0.8785 \text{ m}^2 \quad (\text{キヤド計測})$$

2. コンクリート (σ_{ck}= 36 N/mm²)

$$\begin{aligned}
 \text{本 体} \quad V1 &= 0.3053 \times (\quad 26.737 \quad + \quad 28.158 \quad) \\
 &\quad + \quad 4.1600 \quad \times \quad 27.300 \quad + \quad 0.8785 \quad \times \quad 1.300 \\
 &= 131.469 \quad \text{m}^3
 \end{aligned}$$

$$\text{円筒型枠控除 } -V2 = 0.8659 \times 44.800 = -38.792 \quad \text{m}^3$$

$$\text{レ ア ー 部} \quad V3 = 0.063 \quad \text{m}^3 \quad (\text{前項レア一部より})$$

$$\sum_{i=1}^3 V_i = 92.740 \quad \text{m}^3$$

3. 型 枠

1) 側 枠

$$\begin{aligned}
 \text{本 体} \quad A1 &= 0.420 \times (\quad 26.603 \quad + \quad 28.332 \quad) \\
 &\quad + \quad 0.867 \times (\quad 26.737 \quad + \quad 28.158 \quad) \\
 &\quad + \quad 0.900 \times (\quad 26.871 \quad + \quad 27.983 \quad) \\
 &= 120.035 \quad \text{m}^2
 \end{aligned}$$

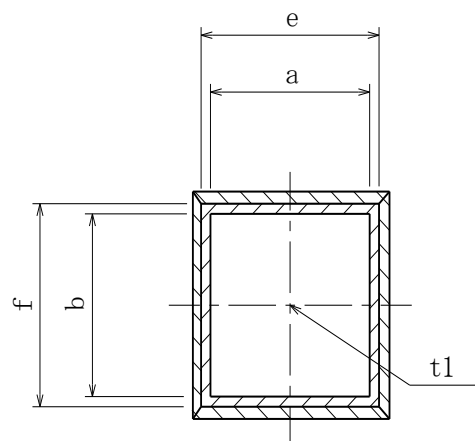
2) 端 枠

$$\text{本 体} \quad A2 = 5.9059 + 4.7706 = 10.677 \quad \text{m}^2$$

3) 底 枠

$$\begin{aligned}
 \text{本 体} \quad A3 &= 3.200 \times 27.300 + \quad 0.8785 \\
 &= 88.239 \quad \text{m}^2
 \end{aligned}$$

レアー部



	A1	A2
	V1 (2ヶ所)	V2 (2ヶ所)
e	700	640
f	720	650
a	600	540
b	620	550
t1	40	20

レアー部控除

$$\begin{aligned}
 - A4 &= 0.780 \times 0.800 \times 2 + 0.680 \times 0.690 \times 2 \\
 &= - 2.186 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A5 &= [\{ 1/2 \times (0.700 + 0.780) \times 0.040 \times \sqrt{2} \} \times 2 \\
 &\quad + \{ 1/2 \times (0.720 + 0.800) \times 0.040 \times \sqrt{2} \} \times 2 \\
 &\quad + 0.700 \times 0.720 - 0.600 \times 0.620] \times 2 = 0.603 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 A6 &= [\{ 1/2 \times (0.640 + 0.680) \times 0.020 \times \sqrt{2} \} \times 2 \\
 &\quad + \{ 1/2 \times (0.650 + 0.690) \times 0.020 \times \sqrt{2} \} \times 2 \\
 &\quad + 0.640 \times 0.650 - 0.540 \times 0.550] \times 2 = 0.388 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$\text{レア一部合計} \quad \sum_{5}^6 A_i = 0.991 \text{ m}^2$$

底枠合計

$$\begin{aligned}
 \Sigma A &= 88.239 - 2.186 + 0.991 \\
 &= 87.044 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

4) 円筒型枠 (φ1050)

$$L = 44.800 \text{ m} \quad (\text{前項円筒長より})$$

5) 水抜きパイプ (φ30)

$$N = 8 \text{ ケ所}$$

4. 鉄 筋 (SD345) 設計図面参照

1) 主 桁 部

(単位：kg)

鉄筋径	主 桁 部
D25	1792
D19	225
D16	1911
D13	4935
合 計	8863

5. P C 鋼材 (SWPR7BL 12S12.7) 余長含まず

単位重量 $W_o = 9.288 \text{ kg/m}$

設計図面参照

$$\Sigma L = 296.674 \text{ m}$$

$$\Sigma W = 296.674 \times 9.288 \text{ kg/m}$$

$$= 2755.5 \text{ kg}$$

6. シ ー ス ($\phi 65$)

$$L = 296.674 - 0.055 \overset{\text{定着具}}{\times} 2 \times 11$$

$$= 295.464 \text{ m}$$

7. グラウト ($\phi 65$ 用)

$$L = 296.674 \text{ m} \quad (\text{前項より})$$

8. 定着装置 (12S12.7用)

$$N = 11 \times 2 = 22 \text{ 組}$$

9. ケーブル組立工

$$L = 296.674 \text{ m (前項より)}$$

10. 緊 張 工 (両引き)

$$N = 11 \text{ ケーブル}$$

§ 3. 支保工

1. 支保耐力

・主桁コンクリート体積

$$\Sigma V = 92.740 \text{ m}^3$$

・床版平面積

$$a1 = 88.239 \text{ m}^2 \quad (\text{主桁工底型枠よりA3})$$

・平均主版幅

$$\begin{aligned} B2 &= 88.239 \quad / \quad \text{GCL} \quad 27.300 \\ &= 3.232 \text{ m} \end{aligned}$$

・平均全幅

$$\begin{aligned} B1 &= 3.232 \quad + \quad 1.000 \quad + \quad 1.000 \\ &= 5.232 \text{ m} \end{aligned}$$

支保耐力

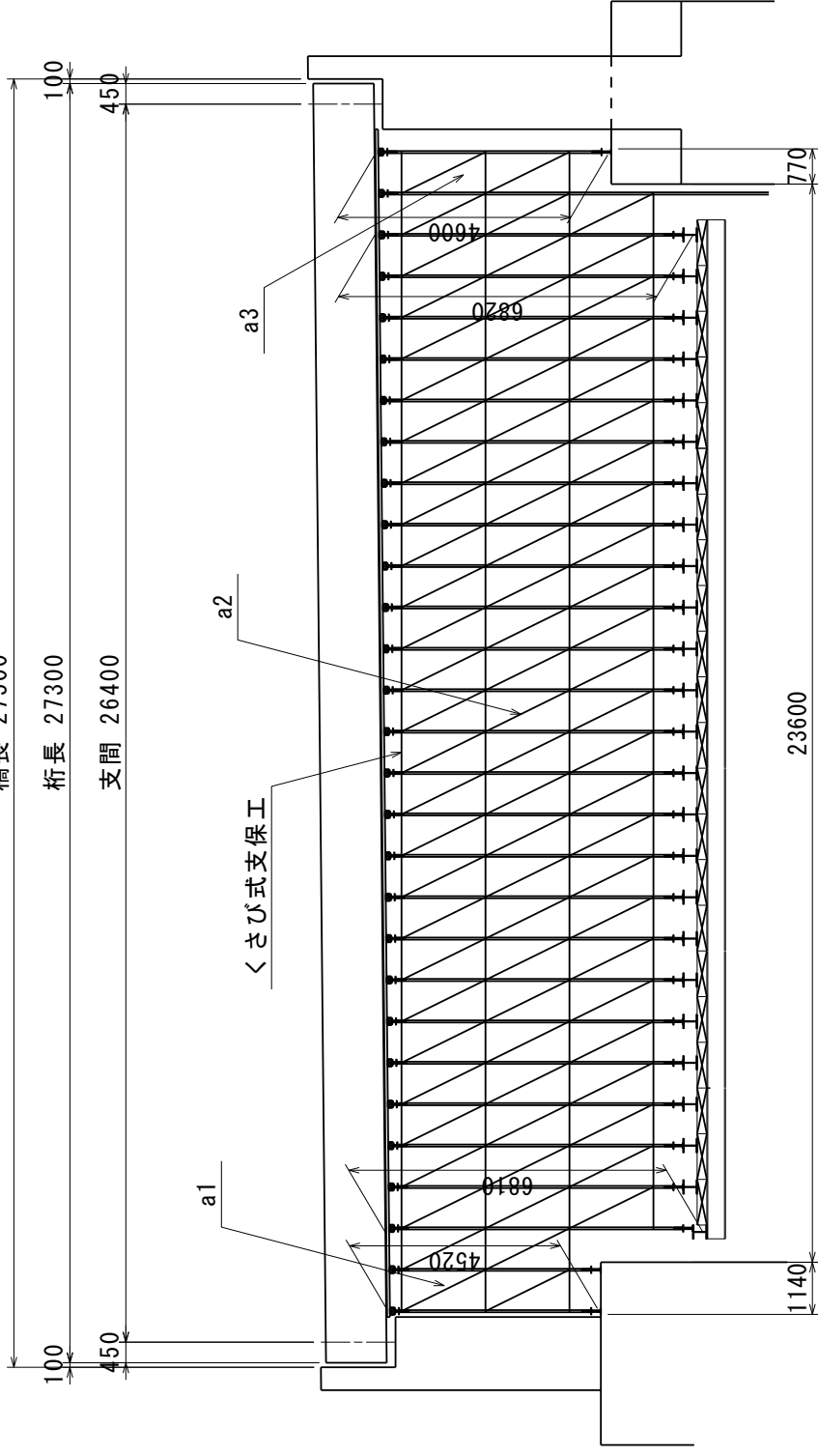
$$\begin{aligned} P &= \{ 2.81 \times 92.740 \quad / \quad (5.232 \times 27.300) \\ &\quad + \quad 0.4 \} \times 5.232 \quad / \quad 3.232 \times 9.80665 \\ &= 35.314 \text{ kN/m}^2 \end{aligned}$$

側面図

橋長 27500

桁長 27300

支間 26400



2. くさび結合支保工 (支保耐力= 35.314 kN/m²) 29.4以上39.2kN/m²未満

・支保工高(平均)

$$\begin{aligned}
 H1 &= 4.520 \text{ m} \\
 H2 &= (6.810 + 6.820) / 2 \\
 &= 6.815 \text{ m} \\
 H3 &= 4.600 \text{ m}
 \end{aligned}$$

支保工体積

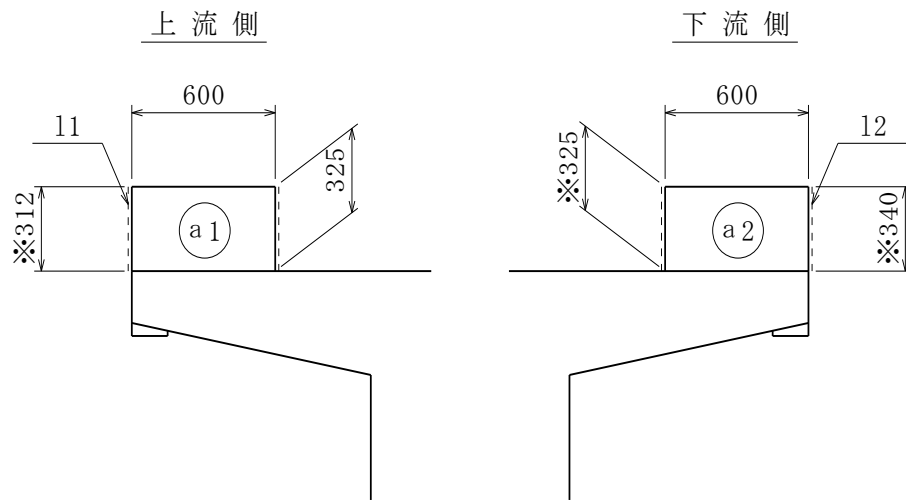
$$\begin{aligned}
 V1 &= (5.627 + 2.400) \times 1.140 \times 4.52 \\
 &= 41.360 \text{ 空m}^3 \\
 V2 &= (5.200 + 2.400) \times 23.600 \times 6.815 \\
 &= 1222.340 \text{ 空m}^3 \\
 V3 &= (5.200 + 2.400) \times 0.770 \times 4.6 \\
 &= 26.920 \text{ 空m}^3
 \end{aligned}$$

側面	支保高さ		支保工体積	
	H(m)	区分	(空m ³)	区分毎
a1	4.520	3.6<H≤6.0	41.360	68.280
a3	4.600		26.920	
a2	6.815	6.0<H≤8.4	1222.340	1222.340
合 計				1290.620

3. H型鋼(300*300)

長さ(m)	本数	合計長さ ΣL(m)	単位質量 (kg/m)	合計質量 ΣW(kg)
8.600	21	180.600	94.0	16976.4
6.000	1	6.000	94.0	564.0
3.300	1	3.300	94.0	310.2
1.500	1	1.500	94.0	141.0
1.000	2	2.000	94.0	188.0
合計		193.400		18179.6

§ 4. 地 覆 工



注) ※印は、平均を示す。

断 面 積

$$\begin{aligned} a1 &= 1/2 \times (0.312 + 0.325) \times 0.600 \\ &= 0.1911 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

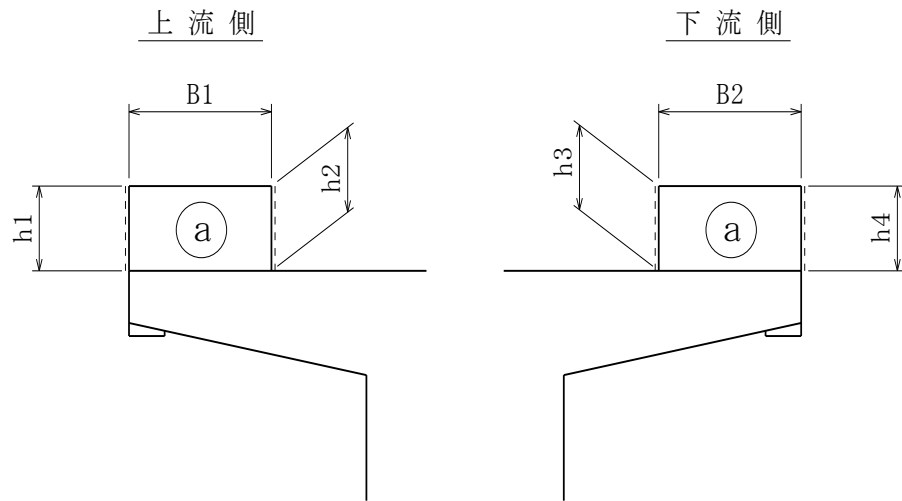
$$\begin{aligned} a2 &= 1/2 \times (0.325 + 0.340) \times 0.600 \\ &= 0.1995 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

周 長

$$l1 = 0.325 + 0.312 = 0.637 \text{ m}$$

$$l2 = 0.325 + 0.340 = 0.665 \text{ m}$$

端部断面積



(単位：mm)

	B1	B2	h1	h2	h3	h4
上流側E1側	621	—	290	325	—	—
上流側E2側	600	—	325	325	—	—
下流側E1側	—	736	—	—	328	365
下流側E2側	—	600	—	—	325	325

(単位：m2)

	a
上流側E1側	0.1910
上流側E2側	0.1950
下流側E1側	0.2550
下流側E2側	0.1950

1. コンクリート (σ_{ck}= 24 N/mm²)

$$V = 0.1911 \times \overset{\text{中心長}}{26.684} + 0.1995 \times \overset{\text{中心長}}{28.226}$$

$$= 10.730 \text{ m}^3$$

2. 型 枠

$$A = 0.637 \times \overset{\text{中心長}}{26.684} + 0.665 \times \overset{\text{中心長}}{28.226}$$

$$+ (0.1910 + 0.1950 \overset{\text{端板}}{+ 0.2550} + 0.1950)$$

$$= 36.604 \text{ m}^2$$

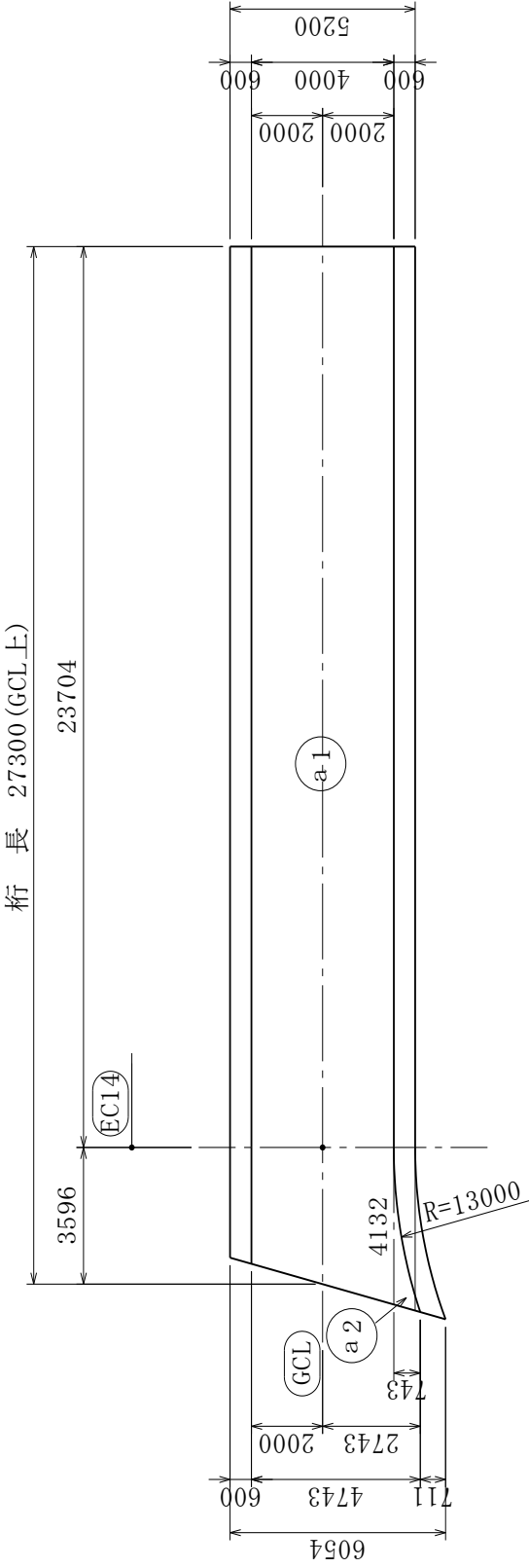
3. 鉄 筋 (SD345)

設計図面参照

D13 — — — 775 kg

§ 5. 舗 装 工

平 面 図



$$a 1 = 27.300 \times 4.000 = 109.2000 \text{ m}^2$$

$$a 2 = 0.9858 \text{ m}^2 \quad (\text{キヤード計測})$$

$$\sum_1^2 a_i = 110.1858 \text{ m}^2$$

1. アスファルト

$$\text{平均厚} \quad \bar{t} = (75 + 2 \times 94 + 75) / 4$$

$$= 85 \text{ mm}$$

$$A = 110.1858 - \overset{\text{A1側伸縮部}}{0.350 \times 4.841}$$

$$- \overset{\text{A2側伸縮部}}{0.350 \times 4.000}$$

$$= 107.0915 \text{ m}^2 \div 107.09 \text{ m}^2$$

2. 防水層 (シート系)

$$A = 107.09 \text{ m}^2$$

§ 6. 防護柵工

1. 高欄兼用車両用防護柵(C種:H=850mm)

$$\begin{array}{rcll} L = & 26.654 & + & 28.266 \\ = & 54.920 \text{ m} & & \end{array}$$

§ 7. 排 水 工

1. 排 水 枡 (FC250)

$$N = 3 \text{ ケ所} \quad (W = 53.6 \text{ kg/組})$$

2. 排 水 管

$$VP \ \phi 150 \times 1120 \quad \text{---} \quad N = 3 \text{ 本}$$

$$L = 1.120 \times 3 = 3.360 \text{ m}$$

3. 取付金具 (SS400) 亜鉛メッキ

$$N = 3 \text{ ケ所}$$

$$\begin{array}{l} \text{1ヶ所当り} \\ (W = 3.2 \text{ kg/ヶ所}) \end{array} \left\{ \begin{array}{l} 1 - PL \ 80 \times 6 \times 200 \\ 1 - PL \ 80 \times 6 \times 160 \\ 1 - PL \ 80 \times 4.5 \times 640 \\ 2 - BN \ M12 \times 40 \\ 2 - \text{コンクリートアンカー} \ M12 \end{array} \right.$$

質 量

$$\begin{aligned} W &= (0.080 \times 0.006 \times 0.200 + 0.080 \times 0.006 \times 0.160 \\ &\quad + 0.080 \times 0.0045 \times 0.640) \times 7850 \text{ kg/m}^3 \\ &= 3.2 \text{ kg/ヶ所} \end{aligned}$$

$$\Sigma W = 3.2 \times 3 = 9.6 \text{ kg}$$

4. ボルト・ナット (M12*40) 亜鉛メッキ

$$N = 2 \times 3 = 6 \text{ 組}$$

5. コンクリートアンカー (M12*100) 亜鉛メッキ

$$N = 2 \times 3 = 6 \text{ 本}$$

6. 補強鉄筋 (SD345)

$$D16 \times 1100 \quad \text{---} \quad N = 48 \text{ 本}$$

$$W = 1.100 \times 48 \times 1.56 \text{ kg/m}$$

$$= 82 \text{ kg}$$

$$D16 \times 1200 \quad \text{---} \quad N = 24 \text{ 本}$$

$$W = 1.200 \times 24 \times 1.56 \text{ kg/m}$$

$$= 45 \text{ kg}$$

$$D16 \times 1300 \quad \text{---} \quad N = 24 \text{ 本}$$

$$W = 1.300 \times 24 \times 1.56 \text{ kg/m}$$

$$= 49 \text{ kg}$$

$$\Sigma W = 177 \text{ kg}$$

§ 8. 防 水 工

1. 導 水 管 (φ 18) 亜鉛メッキ

$$\begin{aligned} L &= 25.563 + 26.265 + 3.900 + 4.643 \\ &= 60.371 \quad \text{m} \end{aligned}$$

2. 端部防水処理材

$$\begin{aligned} L &= 26.052 + 27.349 + 4.000 + 4.771 \\ &= 62.172 \quad \text{m} \end{aligned}$$

3. 成型目地材

$$\begin{aligned} L &= 26.052 + 27.349 \\ &= 53.401 \quad \text{m} \end{aligned}$$

4. スラブドレーン

$$N = 12 \quad \text{組}$$

5. フレキシブルチューブ (φ 20)

$$\begin{aligned} L &= 2.300 + 2.150 \times 2 \\ &= 6.60 \quad \text{m} \end{aligned}$$

6. フレキシブルチューブ取付金具

$$N = 3 \text{ 組}$$

$$\Sigma W = 0.45 \times 3 = 1.4 \text{ kg}$$

7. ホールインアンカー (M12*100)

$$N = 2 \times 3 = 6 \text{ 本}$$

§ 9. 支承工

1. ゴム支承

A1 (FIX) : $\phi 270 * 52 \text{ mm}$
反力 $R_{\max} = 1060 \text{ kN}$

n= 2 箇所

$$\Sigma W = 914.7 \times 2 = 1829.4 \text{ kg}$$

A2(MOV) : 270 * 52 mm
反力 R_{max} = 1020kN

n= 2 箇所

$$\Sigma W = 517.7 \times 2 = 1035.4 \text{ kg}$$

1. 高面圧ゴム支承

$$W = 12.5 \text{ kg}$$

2. 上沓

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 38.2^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 28.0^2 \times 1.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 12.1^2 \times 2.6 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.7^2 \times 3.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 36.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

3. ベースプレート

$$\begin{aligned} W &= + 74.0 \times 63.0 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.0^2 \times 2.1 \times 7.85 \div 1000 \times 16 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 6.0^2 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 195.6 \text{ kg} \end{aligned}$$

4. 下沓

$$\begin{aligned} W &= + 72.0 \times 61.0 \times 2.8 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 28.0^2 \times 1.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.1^2 \times 0.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.2^2 \times 2.8 \times 7.85 \div 1000 \times 16 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.4^2 \times 2.8 \times 7.85 \div 1000 \times 12 \\ &= 89.1 \text{ kg} \end{aligned}$$

5. 拘束リングプレート

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 59.0^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 40.9^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.6^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \times 12 \\ &= 53.2 \text{ kg} \end{aligned}$$

6. 調整プレート

$$\begin{aligned} W &= + 40.0 \times 40.0 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 12.1^2 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 67.3 \text{ kg} \end{aligned}$$

7. 中間プレート

$$\begin{aligned} W &= + 60.0 \times 60.0 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 12.1^2 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 4.3^2 \times 4.6 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 1.4 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 4.2^2 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 156.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

8. ソールプレート

$$\begin{aligned} W &= + 62.0 \times 62.0 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 6.0^2 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.9^2 \times 3.4 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 159.8 \text{ kg} \end{aligned}$$

9. セン断キー

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 12.0^2 \times 11.20 \times 7.85 \div 1000 \\ &= 9.9 \text{ kg} \end{aligned}$$

10. 六角穴付きボルト

$$W = 0.635 \text{ kg} \times 8 \text{ 本} = 5.1 \text{ kg}$$

11. アンカーバー

$$\begin{aligned} W &= + 22.200 \text{ kg} \times 755 \text{ mm} \div 1000 \times 4 \\ &= + 1/4 \times \pi \times 0.6^2 \times 362.00 \times 7.85 \div 1000 \\ &= 67.2 \text{ kg} \end{aligned}$$

12. アンカーボルト

$$\begin{aligned} W &= + 22.200 \text{ kg} \times 650 \text{ mm} \div 1000 \times 4 \\ &= + 1/4 \times \pi \times 0.6^2 \times 274.00 \times 7.85 \div 1000 \\ &= 57.9 \text{ kg} \end{aligned}$$

13. 六角ボルト

$$W = 0.420 \text{ kg} \times 12 \text{ 本} = 5.0 \text{ kg}$$

14. 六角ボルト

$$W = 0.201 \text{ kg} \times 16 \text{ 本} = 3.2 \text{ kg}$$

15. 六角ボルト

$$W = 1.570 \text{ kg} \times 4 \text{ 本} = 6.3 \text{ kg}$$

16. せん断キー

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 1.10 \times 7.85 \div 1000 \times 2 \\ &= 0.1 \text{ kg} \end{aligned}$$

17. 全 質 量

$$\Sigma W = 925.6 \text{ kg}$$

1. 高面圧ゴム支承

$$W = 12.5 \text{ kg}$$

2. 上沓

$$\begin{aligned} W &= + 31.4 \times 42.0 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 33.0 \times 38.0 \times 0.2 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad + 32.0 \times 38.0 \times 0.4 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 10.1^2 \times 2.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.0^2 \times 2.6 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 46.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

3. ベースプレート

$$\begin{aligned} W &= + 59.0 \times 50.0 \times 3.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.0^2 \times 1.7 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.3^2 \times 3.5 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 79.8 \text{ kg} \end{aligned}$$

4. 固定枠プレート

$$\begin{aligned} W &= + 57.0 \times 48.0 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 28.0^2 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.2^2 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 71.8 \text{ kg} \end{aligned}$$

5. 調整プレート

$$\begin{aligned} W &= + 32.0 \times 44.0 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 10.1^2 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.2^2 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 56.0 \text{ kg} \end{aligned}$$

6. 中間プレート

$$\begin{aligned} W &= + 53.0 \times 52.0 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 10.1^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.2^2 \times 4.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.2^2 \times 1.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 101.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

7. ソールプレート

$$\begin{aligned} W &= + 55.0 \times 54.0 \times 4.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.7^2 \times 2.6 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.3^2 \times 4.0 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 91.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

8. サイドブロック

$$\begin{aligned} W &= + 10.6 \times 33.0 \times 3.2 \times 7.85 \div 1000 \times 2 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.3^2 \times 3.2 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 15.9 \text{ kg} \end{aligned}$$

9. せん断キー

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 10.0^2 \times 9.50 \times 7.85 \div 1000 \\ &= 5.9 \text{ kg} \end{aligned}$$

10. 六角穴付きボルト

$$W = 0.290 \text{ kg} \times 8 \text{ 本} = 2.3 \text{ kg}$$

11. アンカーバー

$$\begin{aligned} W &= 7.510 \text{ kg} \times 380 \text{ mm} \div 1000 \times 4 \\ &= 11.4 \text{ kg} \end{aligned}$$

12. アンカーボルト

$$\begin{aligned} W &= 7.510 \text{ kg} \times 380 \text{ mm} \div 1000 \times 4 \\ &= 11.4 \text{ kg} \end{aligned}$$

13. 六角ボルト

$$W = 0.636 \text{ kg} \times 8 \text{ 本} = 5.1 \text{ kg}$$

14. 六角ボルト

$$W = 0.238 \text{ kg} \times 8 \text{ 本} = 1.9 \text{ kg}$$

15. 六角ボルト

$$W = 0.558 \text{ kg} \times 4 \text{ 本} = 2.3 \text{ kg}$$

12. 全 質 量

$$\Sigma W = 516.4 \text{ kg}$$

1. 高面圧ゴム支承

$$W = 12.5 \text{ kg}$$

2. 上沓

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 38.2^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 28.0^2 \times 1.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 12.1^2 \times 2.6 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.7^2 \times 3.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 36.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

3. ベースプレート

$$\begin{aligned} W &= + 74.0 \times 63.0 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.0^2 \times 2.1 \times 7.85 \div 1000 \times 16 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 6.0^2 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 195.6 \text{ kg} \end{aligned}$$

4. 下沓

$$\begin{aligned} W &= + 72.0 \times 61.0 \times 2.8 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 28.0^2 \times 1.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.1^2 \times 0.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.2^2 \times 2.8 \times 7.85 \div 1000 \times 16 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.4^2 \times 2.8 \times 7.85 \div 1000 \times 12 \\ &= 89.1 \text{ kg} \end{aligned}$$

5. 拘束リングプレート

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 59.0^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 40.9^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.6^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \times 12 \\ &= 53.2 \text{ kg} \end{aligned}$$

6. 調整プレート

$$\begin{aligned} W &= + 40.0 \times 40.0 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 12.1^2 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 67.3 \text{ kg} \end{aligned}$$

7. 中間プレート

$$\begin{aligned} W &= + 60.0 \times 58.0 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 12.1^2 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 4.3^2 \times 4.6 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 1.4 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 4.2^2 \times 6.0 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 151.1 \text{ kg} \end{aligned}$$

8. ソールプレート

$$\begin{aligned} W &= + 62.0 \times 60.0 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 6.0^2 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.9^2 \times 3.4 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 154.5 \text{ kg} \end{aligned}$$

9. せん断キー

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 12.0^2 \times 11.20 \times 7.85 \div 1000 \\ &= 9.9 \text{ kg} \end{aligned}$$

10. 六角穴付きボルト

$$W = 0.635 \text{ kg} \times 8 \text{ 本} = 5.1 \text{ kg}$$

11. アンカーバー

$$\begin{aligned} W &= + 22.200 \text{ kg} \times 755 \text{ mm} \div 1000 \times 4 \\ &= + 1/4 \times \pi \times 0.6^2 \times 362.00 \times 7.85 \div 1000 \\ &= 67.2 \text{ kg} \end{aligned}$$

12. アンカーボルト

$$\begin{aligned} W &= + 22.200 \text{ kg} \times 650 \text{ mm} \div 1000 \times 4 \\ &= + 1/4 \times \pi \times 0.6^2 \times 274.00 \times 7.85 \div 1000 \\ &= 57.9 \text{ kg} \end{aligned}$$

13. 六角ボルト

$$W = 0.420 \text{ kg} \times 12 \text{ 本} = 5.0 \text{ kg}$$

14. 六角ボルト

$$W = 0.201 \text{ kg} \times 16 \text{ 本} = 3.2 \text{ kg}$$

15. 六角ボルト

$$W = 1.570 \text{ kg} \times 4 \text{ 本} = 6.3 \text{ kg}$$

16. せん断キー

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 1.10 \times 7.85 \div 1000 \times 2 \\ &= 0.1 \text{ kg} \end{aligned}$$

17. 全 質 量

$$\Sigma W = 914.7 \text{ kg}$$

1. 高面圧ゴム支承

$$W = 12.5 \text{ kg}$$

2. 上沓

$$\begin{aligned} W &= + 31.4 \times 42.0 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 33.0 \times 38.0 \times 0.2 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad + 32.0 \times 38.0 \times 0.4 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 10.1^2 \times 2.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.0^2 \times 2.6 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 46.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

3. ベースプレート

$$\begin{aligned} W &= + 59.0 \times 50.0 \times 3.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.0^2 \times 1.7 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.3^2 \times 3.5 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &= 79.8 \text{ kg} \end{aligned}$$

4. 固定枠プレート

$$\begin{aligned} W &= + 57.0 \times 48.0 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 28.0^2 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.2^2 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 4.5 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &= 71.8 \text{ kg} \end{aligned}$$

5. 調整プレート

$$\begin{aligned} W &= + 32.0 \times 44.0 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 10.1^2 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.2^2 \times 5.5 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ \\ &= 56.0 \text{ kg} \end{aligned}$$

6. 中間プレート

$$\begin{aligned} W &= + 53.0 \times 52.0 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 10.1^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.2^2 \times 4.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.2^2 \times 1.0 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.0^2 \times 5.0 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ \\ &= 101.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

7. ソールプレート

$$\begin{aligned} W &= + 55.0 \times 54.0 \times 4.0 \times 7.85 \div 1000 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 2.7^2 \times 2.6 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.3^2 \times 4.0 \times 7.85 \div 1000 \times 4 \\ \\ &= 91.7 \text{ kg} \end{aligned}$$

8. サイドブロック

$$\begin{aligned} W &= + 10.6 \times 35.5 \times 3.2 \times 7.85 \div 1000 \times 2 \\ &\quad - 1/4 \times \pi \times 3.3^2 \times 3.2 \times 7.85 \div 1000 \times 8 \\ \\ &= 17.2 \text{ kg} \end{aligned}$$

9. せん断キー

$$\begin{aligned} W &= + 1/4 \times \pi \times 10.0^2 \times 9.50 \times 7.85 \div 1000 \\ \\ &= 5.9 \text{ kg} \end{aligned}$$

10. 六角穴付きボルト

$$W = 0.290 \text{ kg} \times 8 \text{ 本} = 2.3 \text{ kg}$$

11. アンカーバー

$$\begin{aligned} W &= 7.510 \text{ kg} \times 380 \text{ mm} \div 1000 \times 4 \\ &= 11.4 \text{ kg} \end{aligned}$$

12. アンカーボルト

$$\begin{aligned} W &= 7.510 \text{ kg} \times 380 \text{ mm} \div 1000 \times 4 \\ &= 11.4 \text{ kg} \end{aligned}$$

13. 六角ボルト

$$W = 0.636 \text{ kg} \times 8 \text{ 本} = 5.1 \text{ kg}$$

14. 六角ボルト

$$W = 0.238 \text{ kg} \times 8 \text{ 本} = 1.9 \text{ kg}$$

15. 六角ボルト

$$W = 0.558 \text{ kg} \times 4 \text{ 本} = 2.3 \text{ kg}$$

12. 全 質 量

$$\Sigma W = 517.7 \text{ kg}$$

§ 10. 伸縮工

1. 伸縮装置 (CR + SS400)

$$A1 \quad L = 4.931 \text{ m}$$

$$A2 \quad L = 4.000 \text{ m}$$

2. シール材 (シリコン系)

$$A1 \quad 97 \text{ mm} \times 50 \text{ mm} \quad L = 1360 \text{ mm}$$

$$V = 0.097 \times 0.050 \times 1.360 \times 1000 = 6.60 \text{ } \ell$$

$$A2 \quad 100 \text{ mm} \times 50 \text{ mm} \quad L = 1200 \text{ mm}$$

$$V = 0.100 \times 0.050 \times 1.200 \times 1000 = 6.00 \text{ } \ell$$

3. 後打コンクリート (36-8-25)

$$\begin{aligned} A1 \quad V &= 2.571 \times 0.350 \times (0.140 + 0.140) / 2 \\ &+ 2.360 \times 0.350 \times (0.140 + 0.143) / 2 \\ &+ 4.931 \times 0.500 \times (0.140 + 0.140) / 2 \\ &= 0.588 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} A2 \quad V &= 2.000 \times 0.350 \times (0.140 + 0.170) / 2 \\ &+ 2.000 \times 0.350 \times (0.170 + 0.140) / 2 \\ &+ 4.000 \times 0.500 \times (0.140 + 0.140) / 2 \\ &= 0.497 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

4. アンカー筋 (SD345)

上部工側 A1 D16 × 570 n = 20 本

$$W = 1.560 \times 0.570 \times 20 = 17.8 \text{ kg}$$

 A2 D16 × 630 n = 16 本

$$W = 1.560 \times 0.630 \times 16 = 15.7 \text{ kg}$$

下部工側 A1 D16 × 570 n = 20 本

$$W = 1.560 \times 0.570 \times 20 = 17.8 \text{ kg}$$

 A2 D16 × 570 n = 16 本

$$W = 1.560 \times 0.570 \times 16 = 14.2 \text{ kg}$$

 A1 D16 × 270 n = 20 本

$$W = 1.560 \times 0.270 \times 20 = 8.4 \text{ kg}$$

 A2 D16 × 270 n = 16 本

$$W = 1.560 \times 0.270 \times 16 = 6.7 \text{ kg}$$

A1橋台数量計算

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

① $1/2 \times \{1/2 \times (1.951 + 1.945) + 1/2 \times (1.956 + 1.949)\} \times 1/2 \times (0.741 + 0.770)$	=	1.47 (m3)
② $1/2 \times \{1/2 \times (1.566 + 1.559) + 1/2 \times (1.699 + 1.694)\} \times 1/2 \times (2.366 + 2.434)$	=	3.91 (〃)
③ $1/2 \times \{1/2 \times (1.699 + 1.694) + 1/2 \times (1.729 + 1.732)\} \times 1/2 \times (0.515 + 0.680)$	=	1.02 (〃)
④ $1/2 \times \{1/2 \times (1.578 + 1.581) + 1/2 \times (1.697 + 1.699)\} \times 2.071$	=	3.39 (〃)
⑤ $1/2 \times \{1/2 \times (2.087 + 2.089) + 1/2 \times (2.086 + 2.088)\} \times 0.621$	=	1.30 (〃)
⑥ $0.500 \times 0.300 \times 1/2 \times (5.004 + 5.487) + 1/2 \times 0.500 \times 0.500 \times 3.694$ $+ 1/6 \times 0.500 \times 0.500 \times (0.793 + 0.517)$	=	1.30 (〃)
⑦ $\{1/2 \times (4.139 + 4.161) \times 1.100 + 4.161 \times 0.500\} \times 1/2 \times (3.043 + 3.884)$	=	- (〃)
⑧ $\{1/2 \times (4.290 + 4.312) \times 1.100 + 4.312 \times 0.500\} \times 2.692$	=	- (〃)
⑨ $\{1/2 \times (1.700 + 2.300) \times 2.000 + 4.000 \times 2.000\} \times 7.500$	=	- (〃)
⑩ $1/2 \times \{1/2 \times (1.843 + 1.700) \times 2.979 + 1/2 \times (1.700 + 1.695) \times 1.760$ $+ 1/2 \times (1.843 + 1.700) \times 3.126 + 1/2 \times (1.700 + 1.699) \times 1.613\} \times 0.600$ $+ 1/2 \times 0.855 \times 0.600 \times 1.699$	=	5.40 (〃)
⑪ $1/2 \times 0.793 \times 0.500 \times 0.429 + 1/6 \times 0.793 \times 0.500 \times 0.500$	=	0.12 (〃)
⑫ $1/2 \times \{1/2 \times (1.000 + 1.850) \times 0.768 + 1/2 \times (1.850 + 1.839) \times 1.372$ $+ 1/2 \times (1.000 + 1.848) \times 0.765 + 1/2 \times (1.848 + 1.838) \times 1.535\} \times 0.600$	=	2.26 (〃)
⑬ $1/2 \times 0.517 \times 0.500 \times 0.569 + 1/6 \times 0.517 \times 0.500 \times 0.500$	=	0.10 (〃)
変位制限部 $1/2 \times (1.105 + 0.901) \times 1.100 \times 1.000$	=	1.10 (〃)
合計	=	21.37 (m3)

4. 型 枠 (一般)

① $\{1/2 \times (1.951 + 1.945) + 0.390\} \times 0.500 \times 1.276598$	=	1.5 (m2)
② $1/2 \times (1.951 + 1.956) \times 0.741 + 1/2 \times (1.945 + 1.949) \times 0.770$	=	2.9 (〃)
③ $1/2 \times (1.566 + 1.699) \times 2.366 + 1/2 \times (1.559 + 1.694) \times 2.434$	=	7.8 (〃)
④ $1/2 \times (1.699 + 1.729) \times 0.515 + 1/2 \times (1.694 + 1.732) \times 0.680$	=	2.0 (〃)
⑤ $\{1/2 \times (1.578 + 1.697) + 1/2 \times (1.581 + 1.699)\} \times 2.071$	=	6.8 (〃)
⑥ $\{1/2 \times (2.087 + 2.086) + 1/2 \times (2.089 + 2.088)\} \times 0.621$	=	2.6 (〃)
⑦ $\{1/2 \times (2.086 + 2.088) + 0.390\} \times 0.500 \times 1.035276$	=	1.3 (〃)
⑧ $0.300 \times 5.487 + 0.500 \times \sqrt{2} \times 1/2 \times (3.694 + 5.004)$	=	4.7 (〃)
⑨ $\{1/2 \times (4.139 + 4.161) \times 1.100 + 4.161 \times 0.500\} \times 1.276598 + 0.151 \times 1.100 \times 1.035276$	=	- (〃)
⑩ $4.139 \times 3.043 + 4.161 \times 3.884$	=	- (〃)
⑪ $(4.290 + 4.312) \times 2.692$	=	- (〃)
⑫ $\{1/2 \times (4.290 + 4.312) \times 1.100 + 4.312 \times 0.500\} \times 1.035276$	=	- (〃)
⑬ $1/2 \times (1.700 + 2.300) \times 2.000 + 4.000 \times 2.000$	=	- (〃)
⑭ $(4.000 + 2.000) \times 7.500$	=	- (〃)
⑮ $1/2 \times (1.700 + 2.300) \times 2.000 + 4.000 \times 2.000$	=	- (〃)
⑯ $1/2 \times (1.843 + 1.700) \times 2.979 + 1/2 \times (1.700 + 1.695) \times 1.760$	=	8.3 (〃)
⑰ $1/2 \times (1.843 + 1.700) \times 3.126 + 1/2 \times (1.700 + 1.699) \times 1.613 + 0.855 \times 1.699$	=	9.7 (〃)
⑱ 1.843×0.611	=	1.1 (〃)
⑲ $1.495 \times 0.429 + 1/2 \times 1.495 \times 0.500$	=	1.0 (〃)
⑳ $1/2 \times (1.000 + 1.850) \times 0.768 + 1/2 \times (1.850 + 1.839) \times 1.372$	=	3.6 (〃)
(21) $1/2 \times (1.000 + 1.848) \times 0.765 + 1/2 \times (1.848 + 1.838) \times 1.535$	=	3.9 (〃)
(22) $\{1.000 + 1/2 \times (1.150 + 1.146)\} \times 0.600$	=	1.3 (〃)
(23) $0.631 \times 0.569 + 1/2 \times 0.631 \times 0.500$	=	0.5 (〃)
踏掛版受け台部控除 $0.800 \times (0.793 + 3.694 + 0.517)$	=	-4.0 (〃)
右側ウィング部控除 $1/2 \times (1.695 + 1.699) \times 0.600 \times 1.586684 + (0.429 + 1.229) \times 0.793$	=	-2.9 (〃)
左側ウィング部控除 $1/2 \times (1.839 + 1.838) \times 0.600 \times 1.035276 + (0.569 + 1.369) \times 0.517$	=	-2.1 (〃)
変位制限部 $(1.404 + 1.288 + 0.901) \times 1.000$	=	3.6 (〃)
合計	=	53.6 (m2)

7. 鉄 筋 (SD345) ※A1橋台配筋図参照の事。

D29	— — —	426 (kg)
小計		426 (kg)
D25	— — —	0 (kg)
D22	— — —	138 (kg)
D19	— — —	6 (kg)
D16	— — —	368 (kg)
小計		512 (kg)
D13	— — —	127 (kg)
合計		1,065 (kg)

8. 横方向変移制限部アンカー (SD345) ※ A1橋台配筋図参照の事。

D32	— — —	0 (kg)
小計		0 (kg)
D16	— — —	0 (kg)
合計		0 (kg)

9. 伸縮継手部アンカー筋 (SD345) ※ A1橋台配筋図参照の事。

D16	— — —	25 (kg)
小計		25 (kg)
D13	— — —	5 (kg)
合計		30 (kg)

10. 踏掛版受台部アンカー筋 (SD345) ※ A1橋台配筋図参照の事。

D25	— — —	10 (kg)
小計		10 (kg)
(SR235) ϕ 9	— — —	2 (kg)
合計		12 (kg)

A2橋台数量計算

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

① $1/2 \times (1.956 + 1.961) \times 0.600$	=	1.18 (m3)
② $1/2 \times \{1/2 \times (1.566 + 1.571) + 1/2 \times (1.596 + 1.601)\} \times 2.000$	=	3.17 (〃)
③ $1/2 \times \{1/2 \times (1.596 + 1.601) + 1/2 \times (1.566 + 1.571)\} \times 2.000$	=	3.17 (〃)
④ $1/2 \times (1.956 + 1.961) \times 0.600$	=	1.18 (〃)
⑤ $0.500 \times 0.300 \times 3.800 + 1/2 \times 0.500 \times 0.500 \times 2.800 + 1/6 \times 0.500 \times 0.500 \times 0.500 \times 2$	=	0.96 (〃)
⑥ $\{1/2 \times (4.742 + 4.764) \times 1.100 + 4.764 \times 0.500\} \times 5.200$ $+ 1/2 \times (1.400 + 0.800) \times 1.500 \times 1.600$	=	- (〃)
⑦ $4.000 \times 2.000 \times (2.300 + 0.800) + 4.000 \times 3.500 \times 0.900$ $+ 1/2 \times (2.000 + 3.500) \times 0.600 \times 4.000 \times 2$	=	- (〃)
⑧ $\{1/2 \times (1.711 + 1.722) \times 1.200 + 1/2 \times (1.722 + 1.771) \times 4.821$ $+ 1/2 \times (1.771 + 1.327) \times 0.687 + 1/2 \times (1.327 + 1.000) \times 0.492\} \times 0.600$	=	7.27 (〃)
⑨ $1/2 \times 0.500 \times 0.500 \times 0.441 + 1/6 \times 0.500 \times 0.500 \times 0.500$	=	0.08 (〃)
⑩ $\{1/2 \times (1.711 + 1.722) \times 1.200 + 1/2 \times (1.722 + 1.746) \times 2.308$ $+ 1/2 \times (1.746 + 1.852) \times 3.692\} \times 0.800 - 0.200 \times 0.050 \times 7.200$ (歩道舗装切欠き)	=	10.09 (〃)
⑪ $1/2 \times 0.500 \times 0.500 \times 0.441 + 1/6 \times 0.500 \times 0.500 \times 0.500$	=	0.08 (〃)
合計	=	27.18 (m3)

4. 型 枠 (一般)

① $\{1/2 \times (1.956 + 1.961) + 0.390\} \times 0.500$	=	1.2 (m2)
② $(1.956 + 1.961) \times 0.600$	=	2.4 (〃)
③ $\{1/2 \times (1.566 + 1.596) + 1/2 \times (1.571 + 1.601)\} \times 2.000$	=	6.3 (〃)
④ $\{1/2 \times (1.596 + 1.566) + 1/2 \times (1.601 + 1.571)\} \times 2.000$	=	6.3 (〃)
⑤ $(1.956 + 1.961) \times 0.600$	=	2.4 (〃)
⑥ $\{1/2 \times (1.956 + 1.961) + 0.390\} \times 0.500$	=	1.2 (〃)
⑦ $0.300 \times 3.800 + 0.500 \times \sqrt{2} \times 1/2 \times (2.800 + 3.800)$	=	3.5 (〃)
⑧ $1/2 \times (4.742 + 4.764) \times 1.100 + 4.764 \times 0.500$	=	- (〃)
⑨ $(4.742 + 4.764) \times 5.200 + 1/2 \times (1.400 + 0.800) \times 1.500 \times 2$	=	- (〃)
⑩ $1/2 \times (6.242 + 6.264) \times 1.100 + 6.264 \times 0.500$	=	- (〃)
⑪ 4.000×2.000	=	- (〃)
⑫ $\{2.000 \times (2.300 + 0.800) + 3.500 \times 0.900 + 1/2 \times (2.000 + 3.500) \times 0.600 \times 2\} \times 2$	=	- (〃)
⑬ $4.000 \times 2.000 + 1.500 \times 1.200 \times 1.077 \times 2$	=	- (〃)
⑭ $\{1/2 \times (1.711 + 1.723) \times 1.200 + 1/2 \times (1.723 + 1.771) \times 4.821$ $+ 1/2 \times (1.771 + 1.327) \times 0.687 + 1/2 \times (1.327 + 1.000) \times 0.492\} \times 2$	=	34.7 (〃)
⑮ $(1.000 + 1.411) \times 0.600$	=	1.4 (〃)
⑯ $0.500 \times \sqrt{2} \times 1/2 \times (0.441 + 0.941)$	=	0.5 (〃)
⑰ $\{1/2 \times (1.711 + 1.723) \times 1.200 + 1/2 \times (1.723 + 1.746) \times 2.308$ $+ 1/2 \times (1.746 + 1.852) \times 3.692\} \times 2$	=	25.4 (〃)
⑱ $1.852 \times 0.800 - 0.200 \times 0.050$	=	1.5 (〃)
⑲ $0.500 \times \sqrt{2} \times 1/2 \times (0.441 + 0.941)$	=	0.5 (〃)
踏掛版受け台部控除 0.800×3.800	=	-3.0 (〃)
右側ウイング部控除 $1.711 \times 0.800 + (0.441 + 0.941) \times 0.500$	=	-2.1 (〃)
左側ウイング部控除 $1.711 \times 0.600 + (0.441 + 0.941) \times 0.500$	=	-1.7 (〃)
合計	=	80.5 (m2)

工事用道路数量

工種	規格・寸法	数量	単位	備考
掘削	土砂	37.90	m3	山側
盛土	土砂	67.78	m3	谷側
基面整正	土砂	13.60	m2	大型土のう設置部
大型土のう	設置	53	袋	耐候性仕様

測点	掘削				盛土				基面整正(大型土のう下面)				大型土のう			
	距離	断面積	平均断面積	m3	距離	断面積	平均断面積	m3	距離	法長	平均法長	m2	距離	段数	平均段数	袋
No. 27(-) 2.4		0.00				0.00				1.60				3.00		
No. 27	2.40	2.00	1.000	2.40	2.40	1.90	0.950	2.28	3.10	1.60	1.600	4.96	3.10	3.00	3.000	9.30
"		"				"				"				"		
No. 27(+) 5.0	5.00	3.50	2.750	13.75	5.00	0.00	0.950	4.75	5.40	1.60	1.600	8.64	5.40	3.00	3.000	16.20
"		"				"				0.00				0.00		
No. 27(+) 10.0	5.00	2.10	2.800	14.00	5.00	0.00	0.000	0.00	5.00	0.00	0.000	0.00	5.00	0.00	0.000	0.00
"		"				"				"				3.00		
No. 27(+) 15.0	5.00	0.50	1.300	6.50	5.00	4.80	2.400	12.00	4.40	0.00	0.000	0.00	4.40	3.00	3.000	13.20
"		"				"				"				"		
No. 28	5.00	0.00	0.250	1.25	5.00	4.90	4.850	24.25	5.60	0.00	0.000	0.00	5.60	2.00	2.500	14.00
"		"				"				0.00				0.00		
No. 28(+) 10.0	10.00	0.00	0.000	0.00	10.00	0.00	2.450	24.50	10.00	0.00	0.000	0.00	10.00	0.00	0.000	0.00
計	32.40			37.90	32.40			67.78	33.50			13.60	33.50			52.70