

見積参考資料

工事名 R8徳土 阿南小松島線 小・立江 道路改良工事（3）

◇経費情報◇

工種区分	道路改良工事
単価地区	徳島東部1
単価使用年月	令和8年6月
施工地域・工事場所	補正無し（地方部 施工場所が一般交通等の影響を受けない場合）
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 8 徳土 阿南小松島線 小・立江 道路改良工事 (3)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 道路改良	
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
道路改良		式	1				
道路土工		式	1				
掘削工		式	1				
掘削	土質:土砂,施工方法:オープンカット,押土:無し,障害:無し,施工数量:5,000m3未満	m3	120				単 1号
土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	120				単 2号
基面整正		m2	780				単 3号
残土処理工		式	1				
土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	m3	960				単 4号
残土等処分		m3	960				単 5号
地盤改良工		式	1				
サントマット工		式	1				
サントマット	砂材料費:有り	m3	910				単 6号
バーチカルドレーン工		式	1				

設計内訳書 (本01)

工事名	R 8 徳土 阿南小松島線 小・立江 道路改良工事 (3)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 道路改良	
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
プレファブリケートドバーチカルレーン	材料規格: プラスチックボード 2.0m×2.0m 換算径5cm 被感知材付, 長さ(打設長): 15m	本	44				単 7号
固結工 深層混合処理		式	1				
スラリー攪拌 Bランプ 区間	改良材種類: セメント系固化材, 杭径: 1,600mm, 長さ(打設長): 15m, 長さ(杭長): 14m	本	60				単 8号
スラリー攪拌 Bランプ 函渠	改良材種類: セメント系固化材, 杭径: 1,600mm, 長さ(打設長): 16.6m, 長さ(杭長): 14.5m	本	42				単 9号
カルバート工		式	1				
作業土工		式	1				
床掘り	土質: 土砂	m3	180				単 10号
埋戻し	土質: 土砂	m3	100				単 11号
基面整正		m2	69				単 12号
場所打函渠工(構造物単位)		式	1				
函渠	内幅: 6m, 内高: 5m, コンクリート規格: 24-12-25 (20) (高炉)	m3	282				単 13号
鉄筋 D29~32		t	13.87				単 14号
鉄筋 D16~25		t	16.69				単 15号

設計内訳書 (本01)

工事名	R 8 徳土 阿南小松島線 小・立江 道路改良工事 (3)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 道路改良	
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
鉄筋 D13		t	2.58				単 16号
水路底コンクリート		m3	0.2				単 17号
舗装コンクリート		m3	4				単 18号
仮設工		式	1				
交通管理工		式	1				
交通誘導警備員 A		人日	60				単 19号
交通誘導警備員 B		人日	30				単 20号
直接工事費		式	1				
共通仮設		式	1				
共通仮設費		式	1				
運搬費		式	1				
重建設機械分解組立輸送費 PVD打機		回	1				単 21号
重建設機械分解組立輸送費 深層混合処理		回	1				単 22号

設計内訳書 (本01)

工事名	R 8 徳土 阿南小松島線 小・立江 道路改良工事 (3)				事業区分 工事区分	道路新設・改築 道路改良	
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
技術管理費		式	1				
六価加溶出試験費		式	1				内 1号
共通仮設費 (率計上)		式	1				
純工事費		式	1				
現場管理費		式	1				
工事原価		式	1				
一般管理費等		式	1				
工事価格		式	1				
消費税額及び地方消費税額		式	1				
工事費計		式	1				

一式当り内訳書

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 1号	六価加溶出試験費							
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要	
六価加溶出試験 環境庁告示第46号		検体	2					
六価加溶出試験 環境庁告示第46号		検体	4					
合計								

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 1号	掘削	土質:土砂,施工方法:オープンカット,押土:無し,障害:無し,施工数量:5,000m3未満	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	
掘削		土砂,オープンカット,無し,無し,5,000m3未満	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 2号	土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	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	
土砂等運搬		標準,バックホウ山積0.8m3(平積0.6m3),土砂(岩塊・玉石混り土含む),無し,0.3km以下	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 3号	基面整正		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	
基面整正			m2	1				
合計								
単価							円/m2	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 4号	土砂等運搬	土質:土砂(岩塊・玉石混り土含む)	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	
土砂等運搬		標準,ハックホリ山積0.8m3(平積0.6m3),土砂(岩塊・玉石混り土含む),無し,49.5km以下	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 5号	残土等処分		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	
	残土等処分		m3	1				
	合計							
	単価						円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 6号	サントマット	砂材料費:有り	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	
	サントマット	有り	m3	1				
	合計							
	単価						円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 7号	プレファブリケートパッチカルドレン	材料規格:プラスチック板 ² 2.0m×2.0m 換算径5cm 被感知材付,長さ(打設長):15m	単位	本	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
PVD工		30m以下,15m	本	1			単 23号	
合計								
単価							円/本	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 8号	スリ-攪拌 Bランブ ² 区間	改良材種類:セメント系固化材,杭径:1,600mm,長さ(打設長):15m,長さ(杭長):14m	単位	本	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
スリ-攪拌工		二軸施工変位低 φ1600 3<L<=36m,杭式,15m,14m,0.302t/m,有	本	1			単 24号	
合計								
単価							円/本	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 9号	スラー攪拌 Bランプ 函渠	改良材種類:セメント系固化材, 杭径:1,600mm, 長さ(打設長):16.6m, 長さ(杭長):14.5m	単位	本	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
スラー攪拌工		二軸施工変位低 φ1600 3<L<=36m, 杭式, 16.6m, 14.5m, 0.412t/m, 有	本	1			単 25号	
合計								
単価							円/本	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 10号	床掘り	土質:土砂	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	
床掘り		土砂, 標準, 無し, 無し	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 11号	埋戻し	土質:土砂	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	
埋戻し		最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 12号	基面整正		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	
基面整正			m2	1				
合計								
単価							円/m2	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 13号	函渠	内幅:6m,内高:5m,コンクリート規格:24-12-25(20)(高炉)	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	
函渠		24-12-25(20)(高炉),幅5.5~7.0以下 高4.0~5.5未満,一般・特殊養生(練炭、ジェットヒータ),有り,有り,有り,延	m3	1				
合計								
単価							円/m3	

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 14号	鉄筋 D29～32		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	
	鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D29～32		t	1.03				
	鉄筋加工 D29～32		t	1				単 26号
	鉄筋組立 D29～32		t	1				単 27号
	合計							
	単価							円/t

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 15号	鉄筋 D16~25		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	
	鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D16~25		t	1.03				
	鉄筋加工 D16~25		t	1				単 28号
	鉄筋組立 D16~25		t	1				単 29号
	合計							
	単価							円/t

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 16号	鉄筋 D13		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	
	鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D13		t	1.03				
	鉄筋加工 D13		t	1				単 30号
	鉄筋組立 D13		t	1				単 31号
	合計							
	単価							円/t

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 17号	水路底コンクリート		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
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, 18-8-40(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての費用		m3	1			
合計								
単価								円/m3

1次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 18号	舗装コンクリート		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
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, 18-8-40(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての費用		m3	1			
合計								
単価								円/m3

1 次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 19号	交通誘導警備員 A		単位	人日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員A			人日	1			単 32号	
合計								
単価							円/人日	

1 次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 20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 33号	
合計								
単価							円/人日	

1 次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 21号	重建設機械分解組立輸送費 PVD打機	単位	回	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	重建設機械分解組立輸送	(分解又は組立)+輸送(片道), 地盤改良 PVD打機 20上60t下, 標準(1.0)	回	1			単 34号
	合計						
	単価						円/回

1 次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 22号	重建設機械分解組立輸送費 深層混合処理	単位	回	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	重建設機械分解組立輸送	(分解又は組立)+輸送(片道), 地盤改良 深層混合 120超180t下, 標準(1.0)	回	1			単 35号
	合計						
	単価						円/回

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 23号	PVD工	30m以下, 15m	単位	本	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人	0.662				
	特殊作業員		人	0.662				
	普通作業員		人	0.662				
	トレン材 □2.0m×2.0m 換算径5cm 被感知財付		m	1,612				
	先端アンカー 先端アンカー		個	104				
	PVD打機運転	30m以下	日	0.662				単 36号
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/本

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 24号	スリ-攪拌工	二軸施工変位低 φ1600 3<L<=36m, 杭式, 15m, 14m, 0.302t/m, 有	単位	本	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人	0.125				
	特殊作業員		人	0.25				
	普通作業員		人	0.125				
	改良材 セメント系固化材		t	4.651				
	深層混合処理機運転 変位低減型	二軸施工変位低 φ1600 3<L<=36m, 1 5m	日	0.125				単 37号
	スリプラント運転	40m3/h	日	0.125				単 38号
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	特許料金 特許使用料		m3	28.149				
	合計							
	単価							円/本

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 25号	スリ-攪拌工	二軸施工変位低 φ1600 3<L<=36m, 杭式, 16.6m, 14.5m, 0.412t/m, 有	単位	本	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	土木一般世話役		人	0.125				
	特殊作業員		人	0.25				
	普通作業員		人	0.125				
	改良材 セメント系固化材		t	6.571				
	深層混合処理機運転 変位低減型	二軸施工変位低 φ1600 3<L<=36m, 1 6.6m	日	0.125				単 39号
	スリプラント運転	40m3/h	日	0.125				単 38号
	諸雑費(率+まるめ)		式	1				
	特許料金 特許使用料		m3	29.154				
	合計							
	単価							円/本

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 26号	鉄筋加工 D29～32		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	
	土木一般世話役		人	0.1				
	鉄筋工		人	1.2				
	普通作業員		人	0.1				
	ラフテレーンクレーン[油圧伸縮シブ型] 25t吊		日	0.04				
	諸雑費(率)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 27号	鉄筋組立 D29~32		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	
	土木一般世話役		人	0.3				
	鉄筋工		人	2.1				
	普通作業員		人	0.2				
	ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊		日	0.11				
	諸雑費(率)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 28号	鉄筋加工 D16~25		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	
	土木一般世話役		人	0.1				
	鉄筋工		人	1.7				
	普通作業員		人	0.2				
	ラフテレーンクレーン[油圧伸縮シブ型] 25t吊		日	0.04				
	諸雑費(率)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 29号	鉄筋組立 D16~25		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	
	土木一般世話役		人	0.4				
	鉄筋工		人	2.9				
	普通作業員		人	0.2				
	ラフテレーンクレーン[油圧伸縮シブ型] 25t吊		日	0.11				
	諸雑費(率)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 30号	鉄筋加工 D13		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	
	土木一般世話役		人	0.2				
	鉄筋工		人	2.3				
	普通作業員		人	0.2				
	ラフテレンクレーン[油圧伸縮シブ型] 25t吊		日	0.04				
	諸雑費(率)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 31号	鉄筋組立 D13		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	
	土木一般世話役		人	0.5				
	鉄筋工		人	3.5				
	普通作業員		人	0.3				
	ラフテレンクレーン[油圧伸縮シブ型] 25t吊		日	0.11				
	諸雑費(率)		式	1				
	合計							
	単価							円/t

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 32号	交通誘導警備員A		単位	人日	単位数量		
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	交通誘導警備員A		人	1			
	諸雑費(まるめ)		式	1			
	合計						
	単価						円/人日

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 33号	交通誘導警備員B		単位	人日	単位数量		
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

2次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 34号	重建設機械分解組立輸送	(分解又は組立)+輸送(片道), 地盤改良 PVD打機 20上60t下, 標準(1.0)	単位	回	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	特殊作業員		人	8				
	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 60t吊		日	1.2				
	運搬費等率		式	1				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価						円/回	

3次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 36号	PVD打機運転	30m以下	単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(特殊)		人	1				
	軽油		L	55				
	フ ^レ フ ^ァ ブ ^リ ケ ^イ ティ ^ッ ト ^ハ ー ^チ カル ^ト レン ^打 機 湿地型 打設長～30m	機械条件:供用 持込	供用日	1.84				
	フ ^レ フ ^ァ ブ ^リ ケ ^イ ティ ^ッ ト ^ハ ー ^チ カル ^ト レン ^打 機 施工管理装置	機械条件:供用 持込	供用日	1.84				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

3次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 37号	深層混合処理機運転 変位低減型	二軸施工変位低 φ1600 3<L<=36m, 1 5m	単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(特殊)		人	1				
	軽油		L	55				
	深層混合処理機(スワロー式)二軸式・変位低減型 90kW×2 杭径φ1600mm 最大深度20m	機械条件:供用 持込	供用日	1.61				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

3次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 38号	スラブレント運転	40m3/h	単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
深層混合処理機[スラブレント(全自動)] 能力40m3/h		機械条件: 供用 持込	供用日	1.61				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価								円/日

3次単価表

単価使用年月	2026.06
歩掛適用年月	2026.06
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 39号	深層混合処理機運転 変位低減型	二軸施工変位低 φ1600 3<L<=36m, 1 6.6m	単位	日	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
	運転手(特殊)		人	1				
	軽油		L	55				
	深層混合処理機(スラー式)二軸式・変位低減型 90kW×2 杭径φ1600mm 最大深度20m	機械条件:供用 持込	供用日	1.61				
	諸雑費(まるめ)		式	1				
	合計							
	単価							円/日

機労材集計リスト（機械）

工事名	R 8 徳土 阿南小松島線 小・立江 道路改良工事（3）					
単価コード	名称	規格	単位	数量	金額	摘要
L001005006	ブルドーザ〔湿地〕	7t級	日	4.573	33,879	
L001010007	バックホウ(クローラ)〔標準〕	山積0.8m3(平積0.6m3)	日	2.915	29,724	
L001070001	振動ローラ(舗装用)〔ハンドガイト式〕	運転質量0.5～0.6t	日	2.266	3,603	
L001130006	ラフテレンクレーン〔油圧伸縮シブ型〕	25t吊	日	4.971	264,457	
L001130012	ラフテレンクレーン〔油圧伸縮シブ型〕	60t吊	日	6.15	639,600	
L001180001	タンバ及びリマ	質量 60～80kg	日	0.387	251	
M000202090	バックホウ(クローラ型)〔標準型・超低騒音型〕	排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0.8m3	供用日	0.846	16,992	
M000202135	バックホウ(クローラ型)〔標準型・超低騒音型〕	排出ガス対策型(2014年規制) 山積0.8m3	供用日	4.63	109,655	
M000301005	ダンプトラック〔オンロード・ディーゼル〕	10t積級	供用日	76.596	1,596,648	
M000561026	深層混合処理機〔スクリップラント(全自動)〕	能力40m3/h	供用日	20.527	1,231,650	
M000561031	深層混合処理機(スクリュー式)二軸式・変位低減型	90kW×2 杭径φ1600mm 最大深度20m	供用日	20.527	4,926,600	
M000565001	プレファブリケートッドハーチカルドレン打機	湿地型 打設長～30m	供用日	0.535	45,663	
M000565010	プレファブリケートッドハーチカルドレン打機	施工管理装置	供用日	0.535	6,270	
M000903010	コンクリートポンプ車〔トラック架装・フォーム式〕	圧送能力 90～110m3/h	供用日	2.781	146,826	
	合計額				9,051,818	

見積単価一覧表

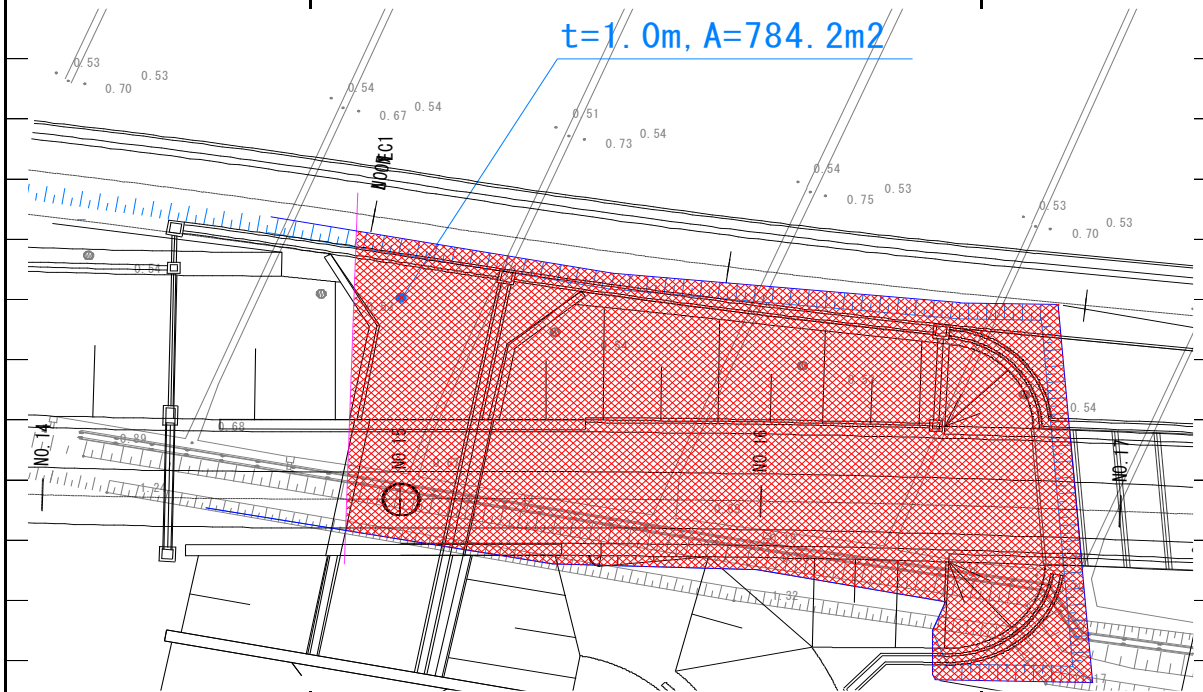
工事名	R8徳土 阿南小松島線 小・立江 道路改良工事(3)			
名称	規格	単位	単価	備考
残土等処分費	建設汚泥処分費	m3	14,000	

数 量 総 括 表

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単位	数 量	計上数量	摘 要
道路改良								
	道路土工				式	1	1	
		掘削工			式	1	1	
			ペーパードレーン	土砂	m3	120	120	
			基面整正		m2	784	780	
		残土処理工						
			残土処理		式	1	1	
				土砂	m3	961	960	
	地盤改良工				式	1	1	
		サンドマット工			式	1	1	
			サンドマット		m3	910	910	
		バーチカルドレーン工			式	1	1	
			ペーパードレーン	プラスチックボードドレーン 打設長L=15.0m	本	44	44	
		固結工			式	1	1	
			深層混合処理		式	1	1	
				φ1600二軸 改良長L=14.0m 打設長 L=15.0m quck=400kN/m2	本	60	60	Bランプ区間
				φ1600二軸 改良長L=14.5m 打設長 L=16.6m quck=690kN/m2	本	42	42	Bランプ函渠
	函渠工				式	1	1	
		作業土工			式	1	1	
			床堀	土砂	m3	177.2	177	
			埋戻	1m ≤ W < 4m	m3	96.5	97	

サンドマット数量計算書 Bランプ

細別・規格	計 算 式	数 量
サンドマット		
区分	B ランプ	
地盤養生/地下水排水層	$F_c \leq 3$	
敷設厚	$t =$	1.0 m
敷設面積	$A1 =$ =	784.2 m ²
〃 合計	$A =$	784.2 m ²
敷設土量	$V = 784.2 \times 1.0 \times (1 + 0.16)$ =	909.7 m ³
	(材料ロス率	0.16)
Bランプ サンドマット工敷設図		

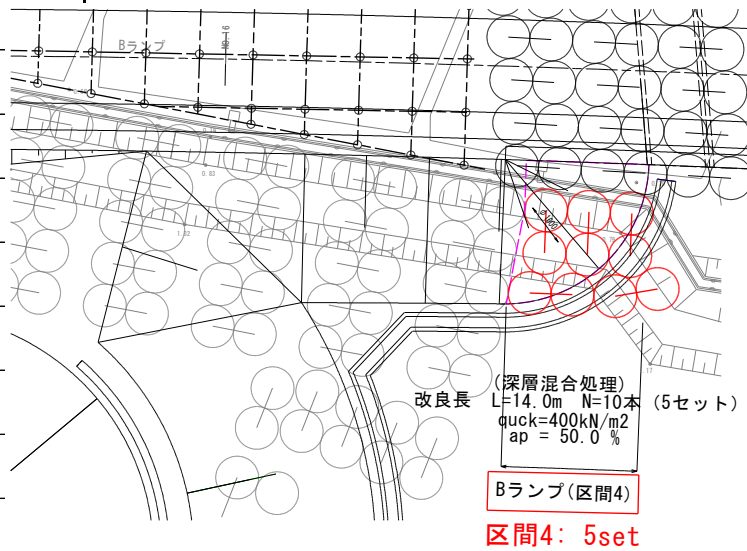
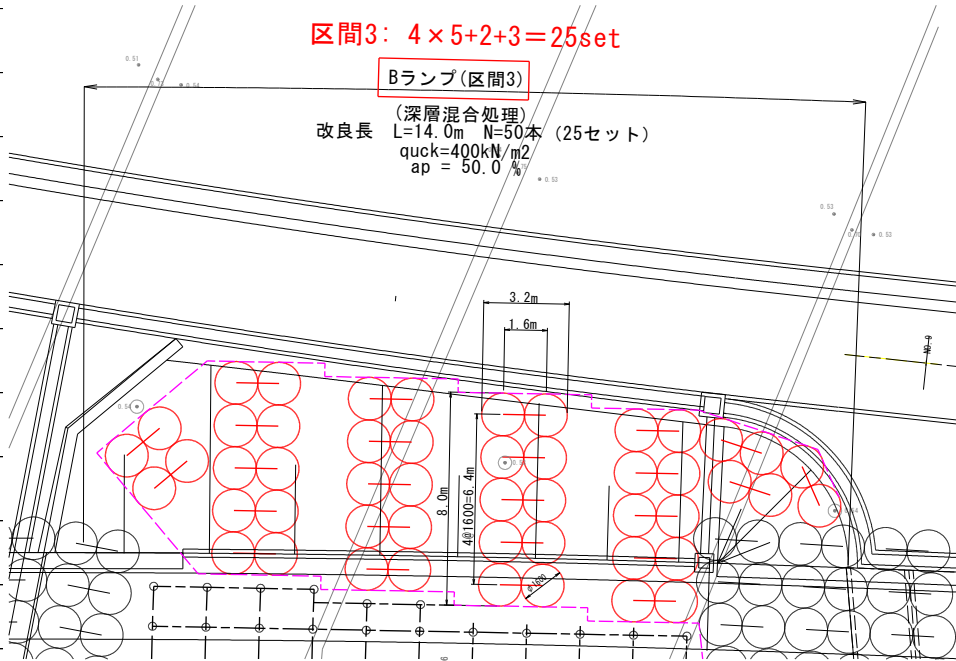


固結工		数量計算書	NO. 1
細別・規格	計 算 式		数 量
深層混合処理	スラリー攪拌		
区分	B ランプ		
φ 1600二軸（軸間1.6m）	機械式攪拌工法（変位低減型）		
設計強度	quck =		400 kN/m ²
改良体1本当り			
改良体面積	a =		4.02 m ² /set
改良長	l ₁ =		14.0 m/set
無改良長	l ₂ =		1.0 m/set
削孔長	l =		15.0 m/set
改良本数	N = 25 + 5 =		30 set
全改良長	L = 14.0 × 30 =		420.0 m
全削孔長	L' = 15.0 × 30 =		450.0 m
改良土量	V = 4.02 × 420.0 =		1688.4 m ³
(参考値) 固化材添加量	w = 1688.4 × 150 × (1 + 0.1) / 1000 =		278.6 t
固化材単位重量	一般軟弱土用 → 一般的な粘性土を想定（スラリー添加）		150.0 kg/m ³
	（材料ロス率		0.10）
盛上土			
スラリー量	水 : 比重1 =		278.6 m ³
	セメント系固化材 : 比重3 =		92.9 m ³
	合計 =		371.5 m ³
盛り上り土	盛り上り割合（130%） =		482.9 m ³
<p>※スラリー系機械攪拌工法における発生盛り上り土は、当該地では、施工実績よりスラリー添加量の130%程度となる。</p> <p>※配合量は、通常、水セメント比100%と想定した。ただし、詳細は配合試験結果による。</p> <p>※セメントの比重:3.0</p>			

細別・規格

計算式

数量

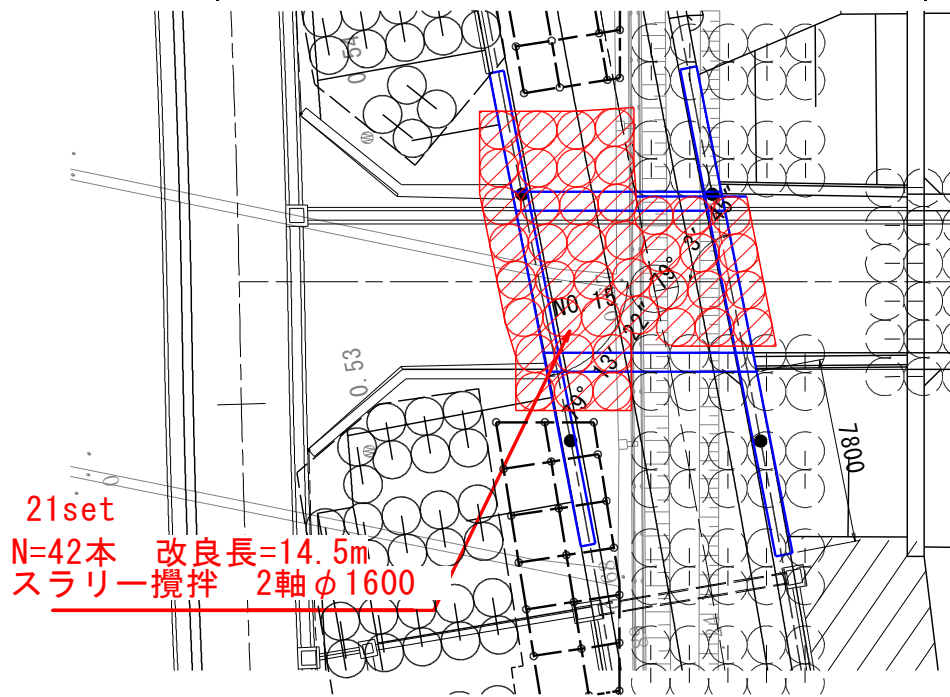
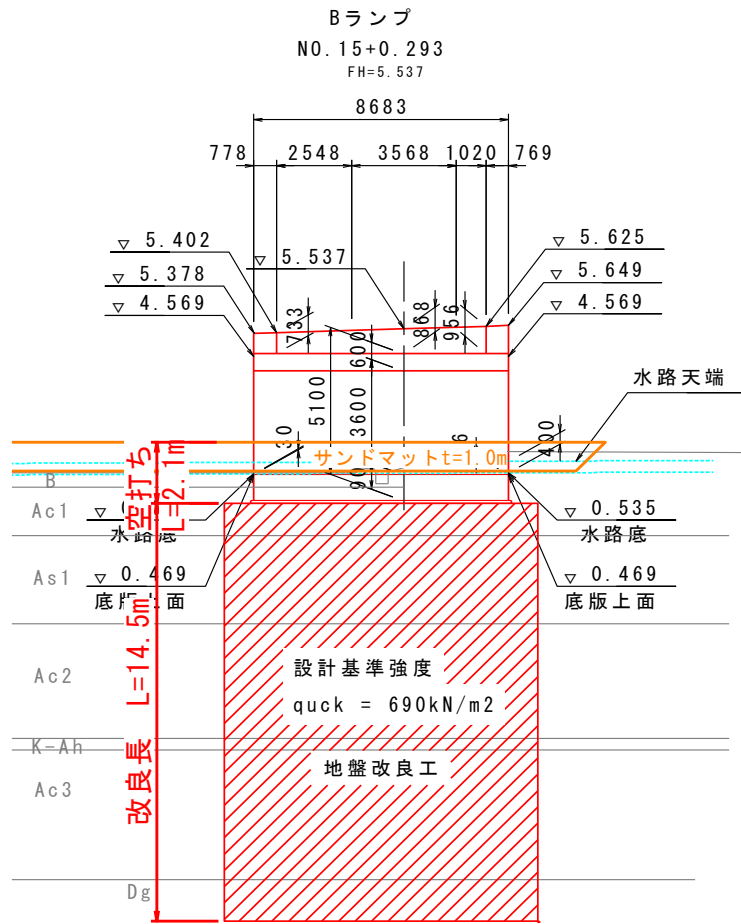


固結工		数量計算書	NO. 1
細別・規格	計 算 式		数 量
深層混合処理	スラリー攪拌		
区分	Bランプ No. 15 函渠工		
φ1600二軸（軸間1.6m）	機械式攪拌工法（変位低減型）		
設計強度	quck =		690 kN/m ²
改良体1本当り			
改良体面積	a =		4.02 m ² /set
改良長	l1 =		14.5 m/set
無改良長	l2 =		2.1 m/set
削孔長	l =		16.6 m/set
改良本数	N =		21 set
全改良長	L = 14.5 × 21	=	304.5 m
全削孔長	L' = 16.6 × 21	=	348.6 m
改良土量	V = 4.02 × 304.5	=	1224.1 m ³
(参考値) 固化材添加量	w = 1224.1 × 205 × (1 + 0.1) / 1000	=	276.0 t
固化材単位重量	一般軟弱土用 → 一般的な粘性土を想定（スラリー添加）		205.0 kg/m ³
	（材料ロス率		0.10）
盛上土			
スラリー量	水	: 比重1	= 276.0 m ³
	セメント系固化材	: 比重3	= 92.0 m ³
	合計		= 368.0 m ³
盛り上り土	盛り上り割合（130%）		= 478.5 m ³
<p>※スラリー系機械攪拌工法における発生盛り上り土は、当該地では、施工実績よりスラリー添加量の130%程度となる。</p> <p>※配合量は、通常、水セメント比100%と想定した。ただし、詳細は配合試験結果による。</p> <p>※セメントの比重: 3.0</p>			

細別・規格

計算式

数量



レベル1(工事区分) 道路改良

レベル2(工種) カルバート工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用 単位	数量計 算用単	数 量 区 分			合計	函渠工Bランプ No.15				内訳数量表 別紙	備 考		
土工			式	m3												
	床掘り		m3	m3	合 計			177.2	177.2	0.0	0.0	0.0	0.0			
オープン掘削部					H≤5m	砂・砂質土	177.2	177.2								H:施工基面からの深さ
						粘性土	0.0									
						礫質土	0.0									
						岩塊・玉石	0.0									
						軟岩1	0.0									
						軟岩2	0.0									
						中硬岩	0.0									
						硬岩1	0.0									
							m2	合 計			69.3	69.3	0.0	0.0	0.0	0.0
				基面整正			69.3	69.3								
							0.0									
	埋戻し		m3	m3	合 計			96.5	96.5	0.0	0.0	0.0	0.0			
					埋戻し最大幅1~4m	土砂	96.5	96.5								
						岩塊・玉石混じり土	0.0									
					埋戻し最大幅W<1m	土砂	0.0									
						岩塊・玉石混じり土	0.0									

レベル1(工事区分) 道路改良

レベル2(工種) カルバート工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用 単位	数量計 算用単	数量区分			合計	函渠工Bランプ No.15				内訳数量表 別紙	備 考
場所打函渠工			式											
場所打函渠工	基礎材	[基礎材規格、敷厚] RC-40、t=200	m2	m2	合 計			0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	0.0	
								0.0						
								0.0						
	均しコンクリート	[コンクリート規格、敷厚] 18-8-40、t=100	m2	m2	合 計			69.3	69.3	0.0	0.0	0.0	0.0	
								69.3	69.3					1-20
								0.0						
	コンクリート	[コンクリート規格] 24-12-25	m3	m3	合 計			282.2	282.2	0.0	0.0	0.0	0.0	
								282.2	282.2					
								0.0						
								0.0						
	鉄筋	[鉄筋材料規格・径] SD345 D10 D13 D16~D25 D29~D32 D35 D38 D41 D51	t	kg	合 計			33,085	33,085	0	0	0	0	
								0						
								2,580	2,580					
								16,633	16,633					
								13,872	13,872					
								0						
								0						
								0						
								0						
								0						
型枠	鉄筋 均し	m2	m2	合 計			488.0	488.0	0.0	0.0	0.0	0.0		
							484.7	484.7						
							0.0							
							3.3	3.3						
支保		空m3	空m3	合 計			186	186	0	0	0	0		
				パイプサポート支保 工	H<4m	w ≤ 40kN/m2	0							H:平均設置高、w:支保耐力
						40kN/m2 < w ≤ 60kN/m2	0							
				くさび結合支保工	H ≤ 30m	w ≤ 40kN/m2	186	186						H:最大設置高、w:支保耐力
						40kN/m2 < w ≤ 80kN/m2	0							
				H > 30m	w ≤ 40kN/m2	0								
40kN/m2 < w ≤ 80kN/m2	0													

レベル1(工事区分) 道路改良

レベル2(工種) カルバート工

レベル3(種別)	レベル4(細別)	レベル5(規格)	積算用 単位	数量計 算用単	数量区分		合計	函渠工Bランプ No.15				内訳数量表 別紙	備 考
足場			掛m2	掛m2	合 計		400	400	0	0	0	0	H:平均設置高
					手摺先行型枠組足場	H≤30m	400	400					
						30m<H	0						
					単管足場	H≤30m	0						
						30m<H	0						
					単管傾斜足場	H≤30m	0						
						30m<H	0						
					目地材	[目地板種類、目地板厚さ] t=20		m2	m2	合 計		15.7	
		15.7	15.7										
		0.0											
水路底コンクリート	18-8-40		m3	m3	合 計		0.2	0.2	0.0	0.0	0.0	0.0	
							0.2	0.2					
							0.0						
舗装	調整コンクリート(18-8-40)		m3	m3	合 計		4.2	4.2	0.0	0.0	0.0	0.0	
							4.2	4.2					
							0.0						
アンカー	D25×500		kg	kg	合 計		56	56	0	0	0	0	
							56	56					
							0						

【函渠工数量計算書】

函渠工BランプNO.15

【本体部】

1. コンクリート (24-12-25)

$$a1 = \frac{7.600}{\text{外幅}} \times \frac{5.000}{\text{外高}} - \frac{6.000}{\text{内幅}} \times \frac{3.600}{\text{内高}} + 1/2 \times \frac{0.400}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{0.400}{\text{ハンチ高さ}} \times 2 = 16.560 \text{ m}^2$$

$$v1 = 1/2 \times \frac{0.600}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{0.600}{\text{ハンチ高さ}} \times \left(\frac{3.788}{\text{高さ1}} + \frac{4.026}{\text{高さ2}} \right) \text{ : 左側ウイングハンチ} = 1.407 \text{ m}^3$$

$$v2 = 1/2 \times \frac{0.700}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{0.700}{\text{ハンチ高さ}} \times \left(\frac{4.123}{\text{高さ3}} + \frac{3.551}{\text{高さ4}} \right) \text{ : 右側ウイングハンチ} = 1.880 \text{ m}^3$$

$$v3 = 0.150 \times 1/2 \times (0.430 + 0.466) \times \frac{8.676}{\text{水路壁延長}} = 0.583 \text{ m}^3$$

$$V1 = \frac{16.560}{a1} \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} + \right) + \frac{1.407}{v1} + \frac{1.880}{v2} + \frac{0.583}{v3} = \underline{\underline{147.66 \text{ m}^3}}$$

2. 均しコンクリート (18-8-40)

$$A1 = \frac{7.800}{\text{幅}} \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} + 0.100 \times 2 - \frac{\quad}{\text{段落ち枕}} \times \right) = \underline{\underline{69.3 \text{ m}^2}}$$

$$V2 = \frac{69.3}{A1} \times \frac{0.100}{\text{厚さ}} = \underline{\underline{6.93 \text{ m}^3}}$$

【函渠工数量計算書】

函渠工BランプNO.15
【本体部】

3. 型枠

$$\theta 1 = 1 / \sin 79^\circ 13' 22'' = 1.0180$$

$$\theta 2 = 1 / \sin 79^\circ 3' 45'' = 1.0185$$

$$a1 = \frac{16.560 \times 0}{a1} + \frac{16.560 \times 1.0180 \times 1}{a1} + \frac{16.560 \times 1.0185 \times 1}{a1} = 33.724 \text{ m2}$$

$$a2 = \left(\frac{5.000}{\text{高さ}} + \frac{5.000}{\text{高さ}} \right) \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} + 0.000 \right) - \left(\frac{0.611 \times 3.992}{\text{ウイング部控除 高さ5}} + \frac{0.611 \times 4.230}{\text{ウイング部控除 高さ6}} + \frac{0.713 \times 4.362}{\text{高さ7}} + \frac{0.713 \times 3.788}{\text{高さ8}} \right) = 75.995 \text{ m2}$$

$$a3 = \left(\frac{3.200}{\text{内高}} + \frac{0.400 \times \sqrt{2}}{\text{ハンチ幅}} \right) \times 2 \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} + 0.000 \right) = 65.395 \text{ m2}$$

$$a4 = \frac{5.200}{\text{内幅}} \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} + 0.000 \right) = 45.152 \text{ m2}$$

$$a5 = \frac{0.941}{\text{ハンチ}} \times \frac{3.788}{\text{高さ1}} + \frac{0.779}{\text{ハンチ}} \times \frac{4.026}{\text{高さ2}} \quad \text{: 左側ウイングハンチ} = 6.701 \text{ m2}$$

$$a6 = \frac{1.100}{\text{ハンチ}} \times \frac{4.123}{\text{高さ3}} + \frac{0.908}{\text{ハンチ}} \times \frac{3.551}{\text{高さ4}} \quad \text{: 右側ウイングハンチ} = 7.760 \text{ m2}$$

$$A2 = \frac{33.724}{a1} + \frac{75.995}{a2} + \frac{65.395}{a3} + \frac{45.152}{a4} + \frac{6.701}{a5} + \frac{7.760}{a6} = 234.7 \text{ m2}$$

4. 均しコンクリート型枠

$$A3 = \frac{0.100}{\text{厚さ}} \times 2 \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} + \frac{0.100}{\text{延長}} \times 2 - \frac{0.000}{\text{段落ち枕}} \times 0 \right) + \frac{7.800}{\text{幅}} \times \frac{0.100}{\text{厚さ}} \times 2 = 3.3 \text{ m2}$$

5. 基礎材 (RC-40、t=200)

$$A4 = \frac{\quad}{\text{幅}} \times \left(\frac{\quad}{\text{延長}} + \frac{\quad}{\quad} \times \frac{\quad}{\text{段落ち枕}} \times 0 \right) = \quad - \text{ m2}$$

6. 支保工 (くさび結合支保工)

$$V3 = \left(\frac{6.000}{\text{内幅}} \times \frac{3.600}{\text{内高}} - 1/2 \times \frac{0.400}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{0.400}{\text{ハンチ高さ}} \times 2 \right) \times \frac{8.683}{\text{延長}} = 186 \text{ 空m3}$$

7. 目地材 (t=20)

$$A5 = \frac{\quad}{a1} \times \quad = \quad - \text{ m2}$$

【函渠工数量計算書】

函渠工BランプNO.15
【本体部】

8. 鉄筋

1)本体部

D32	5651	+	W =	5651	kg				
D29	3344	+	W =	3344	kg				
			小計 =	8995	kg				
D25	1835	+	W =	1835	kg				
D22		+	W =	0	kg				
D19		+	W =	0	kg				
D16	3285	+	W =	3285	kg				
			小計 =	5120	kg				
D13	1065	+	W =	1065	kg				
W1 =	8995	+		5120	+	1065	=	15,180	kg

9. 足場工

$$a1 = \frac{5.000}{\text{高さ}} \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} - \frac{0.611}{\text{ウイング}} - \frac{0.713}{\text{ウイング}} - \frac{3.400}{\text{控え}} \right) + \frac{7.736}{\text{外幅}} \times \frac{5.983}{\text{外高}} = 66 \text{ 掛m}^2$$

$$a2 = \frac{5.000}{\text{高さ}} \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} - \frac{0.611}{\text{ウイング}} - \frac{0.713}{\text{ウイング}} - \frac{3.400}{\text{控え}} \right) + \frac{7.741}{\text{外幅}} \times \frac{6.206}{\text{外高}} = 68 \text{ 掛m}^2$$

$$A6 = \frac{66}{a1} + \frac{68}{a2} = 134 \text{ 掛m}^2$$

10. 水路底コンクリート (18-8-40)

$$V4 = 1/2 \times (0.030 + 0.066) \times 0.400 \times \frac{8.675}{\text{水路底延長}} = 0.17 \text{ m}^3$$

14. 舗装

調整コンクリート (18-8-40) t=30~148

$$V5 = 1/2 \times \left\{ 1/2 \times (0.03 + 0.066) + 1/2 \times (0.112 + 0.148) \right\} \\ \times 5.450 \times \frac{8.683}{\text{延長}} = 4.21 \text{ m}^3$$

【函渠工数量計算書】

函渠工BランプNO.15
【本体部】

15. 土工

1) 床堀 (土砂)

$$V6 = 1/2 \times (11.000 + 12.220) \times 1.220 \times 12.508 = \underline{177.2 \text{ m}^3}$$

3) 埋戻 (W=1m~4m)

$$V7 = \begin{array}{r} 177.2 - 7.600 \times 1.120 \times 8.683 \\ - 7.800 \times 0.100 \times 8.683 \end{array} = \underline{96.5 \text{ m}^3}$$

4) 基面整正

$$A7 = \frac{7.800}{\text{幅}} \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} + 0.100 \times 2 \frac{-}{\text{段落ち枕}} \times \right) = \underline{69.3 \text{ m}^2}$$

【函渠工数量計算書】

函渠工BランプNO.15
【左側ウイング部】

1. コンクリート (24-12-25)

$$\begin{aligned}
 a1 &= \frac{1}{2} \times \left(\frac{0.950 + 4.702}{(4.660+4.743)/2} \right) \times 5.157 + \frac{1}{2} \times \left(\frac{0.748 + 0.987}{(0.744+0.751)/2} \right) \times 3.868 \\
 &+ \frac{1}{2} \times \left(\frac{0.987 + 1.208}{(0.983+0.990)/2} \right) \times 3.868 \\
 &+ \frac{1}{2} \times \left(\frac{5.476 + 0.950}{(5.510+5.441)/2} \right) \times 7.443 = 46.089 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$V1 = \frac{46.089}{a1} \times \frac{0.600}{\text{ウイング厚}} = 27.65 \text{ m}^3$$

2. 型枠

$$a1 = \frac{46.089}{a1} \times 2 - \frac{0.611}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{3.788}{\text{高さ1}} - \frac{0.611}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{4.026}{\text{高さ2}} = 87.404 \text{ m}^2$$

$$a2 = \left(\frac{0.950 + 6.202 + 8.950 + 0.950}{(6.133+6.270)/2} \right) \times \frac{0.600}{\text{ウイング厚}} = 10.231 \text{ m}^2$$

$$A1 = \frac{87.404}{a1} + \frac{10.231}{a2} = 97.6 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋

1) ウイング部(地覆部含む)

D32		+	W = 0	kg
D29	2358	+	W = 2358	kg
			<hr/>	
			小計 = 2358	kg

D25	717	+	W = 717	kg
D22		+	W = 0	kg
D19	491	+	W = 491	kg
D16		+	W = 0	kg
			<hr/>	
			小計 = 1208	kg

D13	630	+	W = 630	kg
-----	-----	---	---------	----

$$W2 = 2358 + 1208 + 630 = 4,196 \text{ kg}$$

4. 足場工

$$\begin{aligned}
 A2 &= \frac{1}{2} \times \left(\frac{4.394 + 4.702}{(4.356+4.432)/2} \right) \times 5.157 \times 2 - 4.743 \times 0.500 \\
 &+ \frac{1}{2} \times \left(\frac{5.920 + 5.476}{(5.958+5.882)/2} \right) \times 7.443 \times 2 - 5.441 \times 0.500 = 127 \text{ 掛m}^2
 \end{aligned}$$

【函渠工数量計算書】

函渠工BランプNO.15

【右側ウイング部】

1. コンクリート (24-12-25)

$$\begin{aligned}
 a1 &= \frac{1}{2} \times \left(\frac{0.950 + 5.762}{(5.720+5.803)/2} \times 7.868 + \frac{1.445 + 1.202}{(1.449+1.441)/2} \times 3.8705 \right. \\
 &\quad \left. + \frac{1.202 + 0.978}{(1.206+1.198)/2} \times 3.8705 \right) \\
 &\quad + \frac{1}{2} \times \left(\frac{4.811 + 0.950}{(4.860+4.762)/2} \times 5.333 \right) = 51.108 \text{ m}^2 \\
 V1 &= \frac{51.108}{a1} \times \frac{0.700}{\text{ウイング厚}} = \underline{\underline{35.78 \text{ m}^3}}
 \end{aligned}$$

2. 型枠

$$\begin{aligned}
 a1 &= \frac{51.108}{a1} \times 2 - \frac{0.713}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{4.123}{\text{高さ3}} - \frac{0.713}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{3.551}{\text{高さ4}} = 96.744 \text{ m}^2 \\
 a2 &= \left(\frac{0.950 + 9.478 + 6.400 + 0.950}{(9.396+9.559)/2} \right) \times \frac{0.700}{\text{ウイング厚}} = 12.445 \text{ m}^2 \\
 A1 &= \frac{96.744}{a1} + \frac{12.445}{a2} = \underline{\underline{109.2 \text{ m}^2}}
 \end{aligned}$$

3. 鉄筋

1) ウイング部(地覆部含む)

D32		+	W = 0	kg
D29	2519	+	W = 2519	kg
			<hr/>	小計 = 2519
D25	702	+	W = 702	kg
D22		+	W = 0	kg
D19	540	+	W = 540	kg
D16		+	W = 0	kg
			<hr/>	小計 = 1242
D13	709	+	W = 709	kg
W2 =	2519	+	1242	+
			709	
			<hr/>	= 4,470

4. 足場工

$$\begin{aligned}
 A2 &= \frac{1}{2} \times \left(\frac{6.235 + 5.762}{(6.189+6.280)/2} \times 7.868 \times 2 - 5.803 \times 0.500 \right. \\
 &\quad \left. + \frac{1}{2} \times \left(\frac{4.490 + 4.811}{(4.535+4.445)/2} \times 5.333 \times 2 - 4.762 \times 0.500 \right) \right) = \underline{\underline{139 \text{ 掛} \text{m}^2}}
 \end{aligned}$$

【函渠工数量計算書】

函渠工BランプNO.15
【踏掛版部】

1. コンクリート (24-12-25)

$$a1 = 1/2 \times (7.129 + 7.115) \times 7.863 + 1/2 \times (7.127 + 7.106) \times 7.870 = 112.007 \text{ m}^2$$

$$v1 = \frac{112.007 \times 0.600}{a1} = 67.204 \text{ m}^3$$

(受台)

$$v2 = 1/2 \times (0.300 + 0.800) \times 0.500 \times (7.129 + 7.127) = 3.920 \text{ m}^3$$

$$V1 = \frac{67.204}{v1} + \frac{3.920}{v2} = 71.12 \text{ m}^3$$

2. 型枠

$$a1 = (7.115 + 8.000 + 8.000 + 7.106 + 8.000 + 8.000) \times 0.600 = 27.733 \text{ m}^2$$

(受台)

$$a2 = 1/2 \times (0.300 + 0.800) \times 0.500 \times 4 + (0.300 + 0.707) \times (7.129 + 7.127) = 15.456 \text{ m}^2$$

$$A1 = \frac{27.733}{a1} + \frac{15.456}{a2} = 43.2 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋

	(1)	(2)	(2)		
D32				W =	0 kg
D29				W =	0 kg
				小計 =	0 kg
D25	3566			W =	3566 kg
D22	5497			W =	5497 kg
D19		+		W =	0 kg
D16		+		W =	0 kg
				小計 =	9063 kg
D13	176	+		W =	176 kg
W1 =	0	+	9063	+	176
				=	9,239 kg

4. 目地材 (t=20)

$$A2 = (7.129 + 7.127 + \quad + \quad) \times (0.600 + 0.500) = 15.7 \text{ m}^2$$

5. アンカー (D25×500)

$$N = (7.129 + 7.127 + 0.000 + 0.000) / 1.000 = 14 \text{ 本}$$

$$W = 14 \times 3.98 \text{ kg/m} = 56 \text{ kg}$$

