

見積参考資料

工事名 R 8 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バーチャルトレーン	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				
六価加減溶出試験費		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, 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, 4 9. 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			砂（コンクリート用骨材 洗い 荒目）	
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	プレファブリケイティッドハーチカルレーン	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	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	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	
スリー攪拌工		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	スリ-攪拌 Bランフ 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	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 一般工法用強化型			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 セメント系一般軟弱土用 (バ-ラ)			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 セメント系一般軟弱土用 (バ-)			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-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				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型] 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				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型] 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				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型] 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				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型] 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[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型] 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[油圧伸縮ｼﾞｯﾌﾟ型] 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	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	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	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
交通誘導警備員B			人	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／人日	

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				
ラフテレーンクレーン[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	

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 35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 深層混合 120超180t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	32. 3				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 60t吊			日	4. 95				
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				
ﾌﾞﾚﾌｧﾌﾞﾘｹｲﾃｨｯﾄﾞﾊﾞｰﾁｶﾙﾄﾞﾚﾝ打機 湿地型 打設長～30m		機械条件:供用 持込	供用日	1. 84				
ﾌﾞﾚﾌｧﾌﾞﾘｹｲﾃｨｯﾄﾞﾊﾞｰﾁｶﾙﾄﾞﾚﾝ打機 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	

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	スリプト運転	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[スリプト(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	ブルドーザー〔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	ラフレレンクレーン〔油圧伸縮シブ型〕	25t吊	日	4.971	264,457	
L001130012	ラフレレンクレーン〔油圧伸縮シブ型〕	60t吊	日	6.15	639,600	
L001180001	タンク及びランマ	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	タンクトラック〔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トレン打機	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トレン打機	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	
特許料	スラリー攪拌改良土量当り	m3	30	

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	

[illegible]

土工流れ図

種別	床堀	掘削	埋戻	流用土	残土	盛上り土	摘要
	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	(m3)	
バーチカルドレーン		120			120		
深層混合（B区間）						483	
深層混合（函渠）						478	
函渠工	177		97		80		
計	177	120	97		200	961	

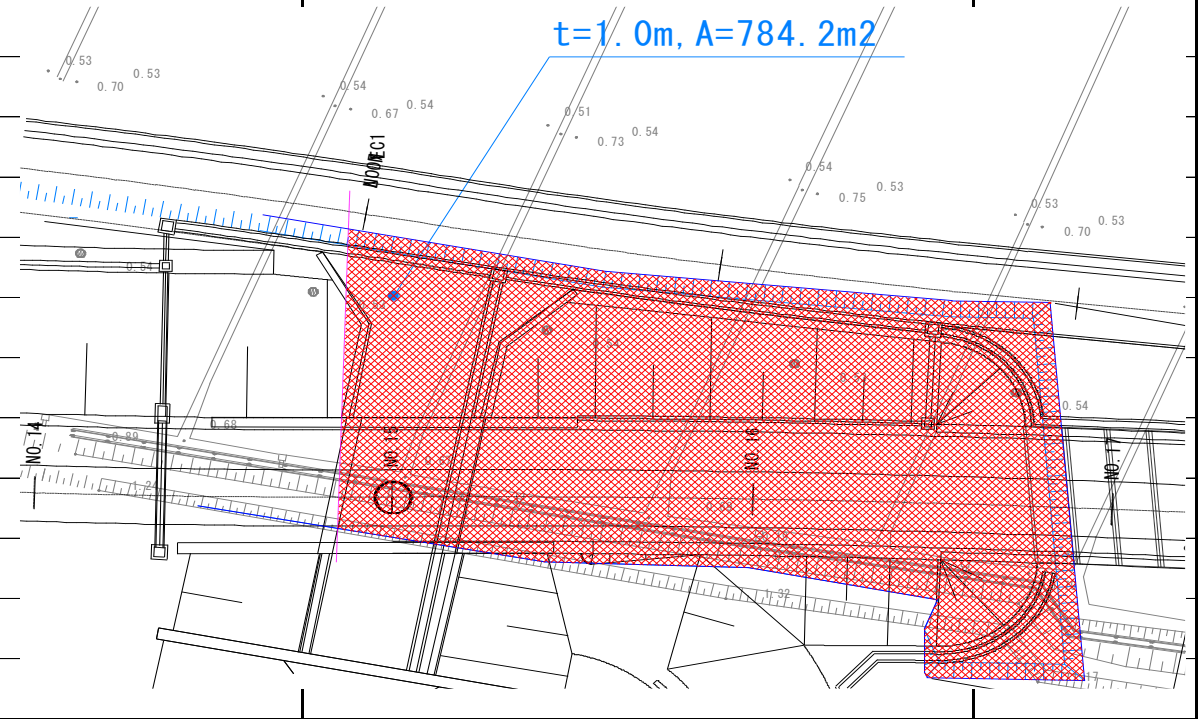
[illegible]

プラスチックボードドレーン数量計算書 Bランプ 区間-3

[illegible]

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	



[illegible]

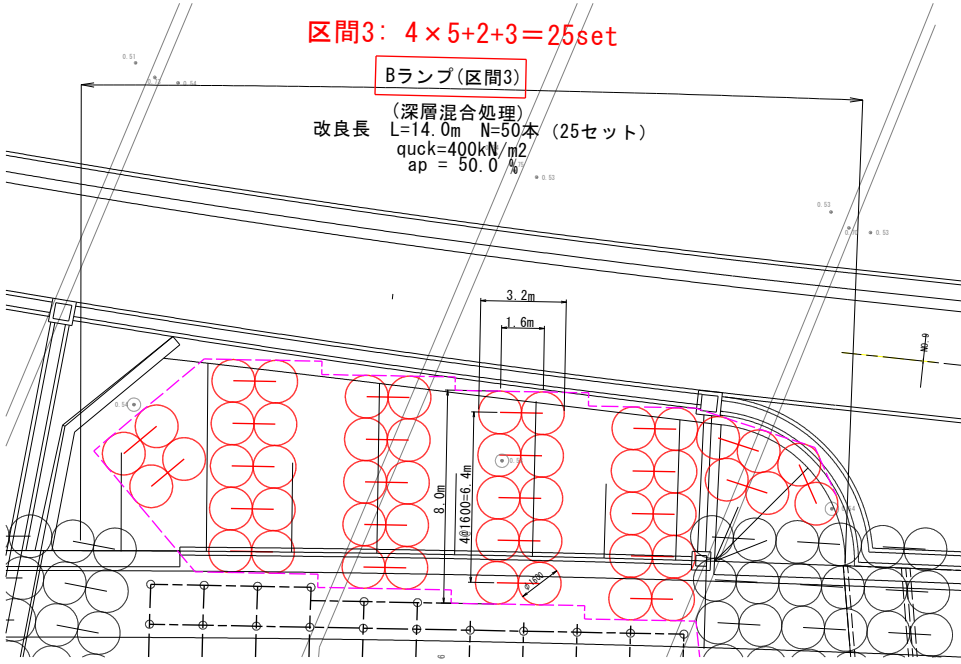
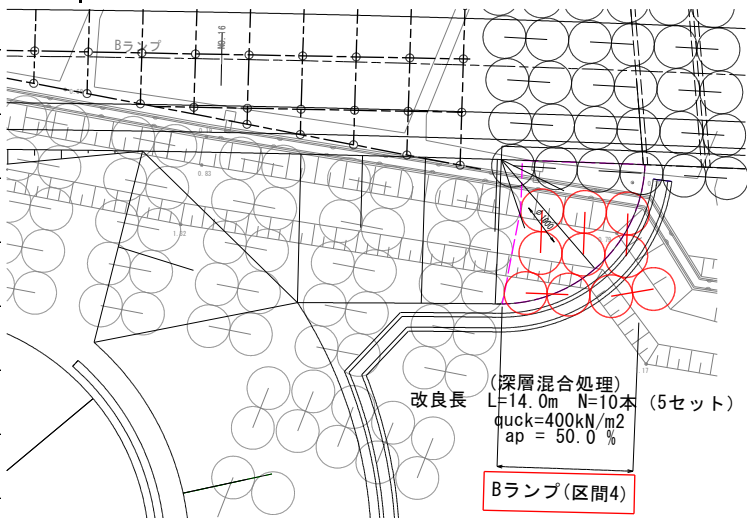
Bランプ 土工数量計算書

掘削（土砂）

測 点			距 離 (m)	断面積 (m2)	平均断面積 (m2)	体 積 (m3)	適 用
No. 14	+	16.90	0.00	1.8			
No. 15	+	0.00	20.00	1.8	1.80	36.0	
No. 16	+	0.00	20.00	2.4	2.10	42.0	
No. 16	+	17.57	17.57	2.4	2.40	42.2	No. 16
合 計			57.6	(m)		120.2	(m3)

[illegible]

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/m2
改良体1本当り					
改良体面積		a ＝		4.02	m2/set
改良長		l1 ＝		14.0	m/set
無改良長		l2 ＝		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	m3
(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/m3
		(材料ロス率		0.10	)
盛上土					
スラリー量		水 :比重1＝		278.6	m3
		セメント系固化材 :比重3＝		92.9	m3
		合計＝		371.5	m3
盛り上り土		盛り上り割合（130％）＝		482.9	m3
※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。					
※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。					
※セメントの比重:3.0					

細 別 ・ 規 格	計 算 式	数 量
	区間3: $4 \times 5 + 2 + 3 = 25\text{set}$ Bランプ(区間3) (深層混合処理) 改良長 $L=14.0\text{m}$ $N=50\text{本}$ (25セット) $qu_{ck}=400\text{kN/m}^2$ $ap = 50.0\%$ 	
	 Bランプ(区間4) (深層混合処理) 改良長 $L=14.0\text{m}$ $N=10\text{本}$ (5セット) $qu_{ck}=400\text{kN/m}^2$ $ap = 50.0\%$ 区間4: 5set	

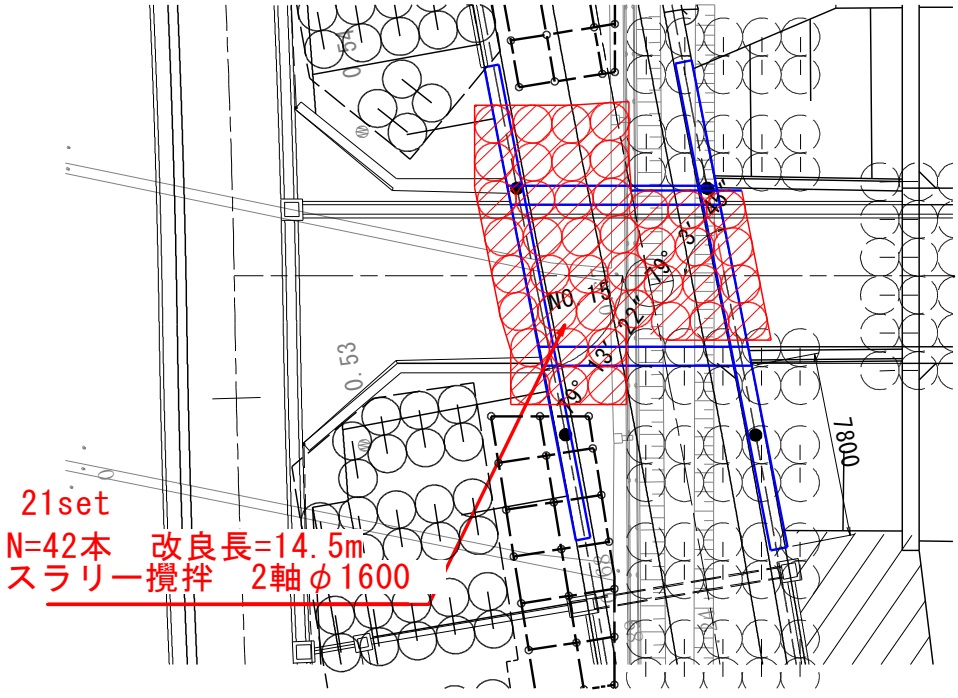
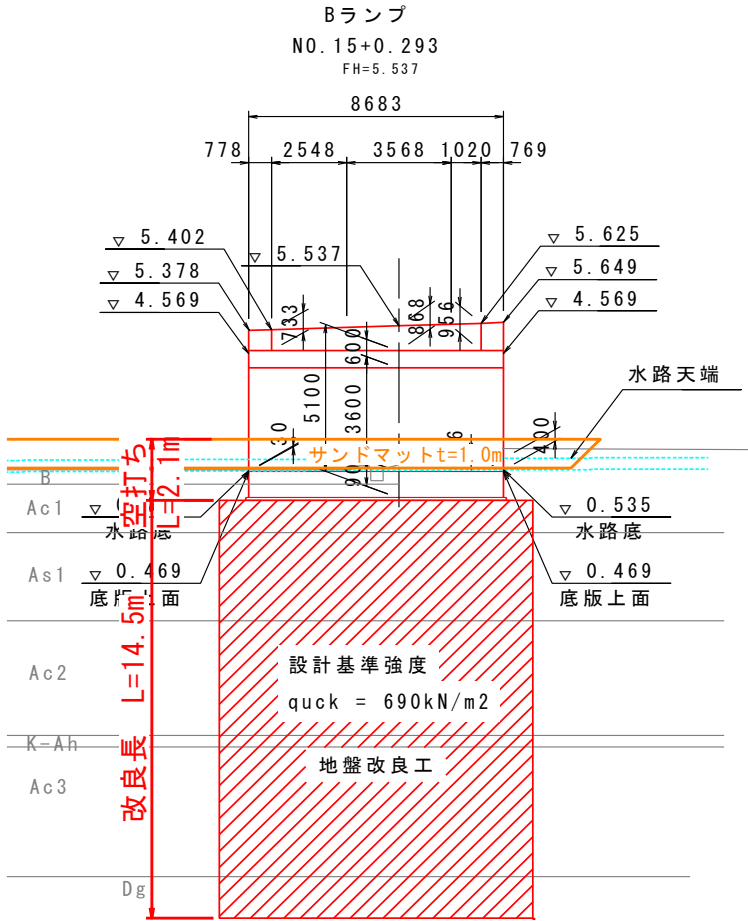
[illegible]

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		
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＝		690 kN/m2
改良体1本当り			
改良体面積	a ＝		4.02 m2/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 m3
(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/m3
	（材料ロス率		0.10 ）
盛上土			
スラリー量	水 :比重1		276.0 m3
	セメント系固化材 :比重3		92.0 m3
	合計		368.0 m3
盛り上り土	盛り上り割合（130%）		478.5 m3
※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。 ※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。 ※セメントの比重:3.0			

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										
	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		
					手摺先行型枠組足場 H≤30m	400	400						H:平均設置高
					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	0.0	0.0	0.0	0.0		
						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							

函渠工数量集計表

函渠工BランプNo.15

種 別	規 格	単位	函渠工Bランプ No.15				合 計	摘 要
コンクリート	24-12-25	m3	282.21				282.2	
均しコンクリート	18-8-40	m2	69.3				69.3	
	t=100	m3	6.93				6.9	
型 枠	鉄筋	m2	484.7				484.7	
均し型枠		m2	3.3				3.3	
基礎材	RC-40、t=200	m2					0.0	
支保工	パイプサポート支保工	空m3					0	
	くさび結合支保工	空m3	186				186	
目地材	t=20	m2	15.7				15.7	
鉄筋	D35	kg					0	
	D29～D32	kg	13,872				13,872	
	D16～D25	kg	16,633				16,633	
	D13	kg	2,580				2,580	
	D10	kg					0	
	合計	kg	33,085				33,085	
足場工	枠組	掛m2	400				400	
水路底コンクリート	18-8-40	m3	0.17				0.2	
舗装	調整コンクリート(18-8-40)	m3	4.21				4.2	
土工	床堀(土砂)	m3	177.2				177.2	
	埋戻(最大幅W=1～4m)	m3	96.5				96.5	
	基面整正	m2	69.3				69.3	
アンカー	D25×500	kg	56				56	

函渠工BランプNO.15

[illegible]

【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)

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

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

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

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

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

2. 均しコンクリート (18-8-40)

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

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

【函渠工数量計算書】

函渠工BランプNO.15

【本体部】

3. 型枠

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

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

$$a1 = \frac{16.560 \times 0}{a1} + \frac{16.560 \times 1.0180 \times 1}{a1 \theta 1} + \frac{16.560 \times 1.0185 \times 1}{a1 \theta 2} = 33.724 \text{ m2}$$

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

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

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

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

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

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

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)

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

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)

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

【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

$$\begin{aligned}
 a1 &= \frac{5.000}{\text{高さ}} \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} - \frac{0.611}{\text{ウイング}} - \frac{0.713}{\text{ウイング}} - \frac{3.400}{\text{控え}} \right) + \frac{7.736}{\text{外幅}} \times \frac{5.983}{\text{外高}} = 66 \text{ 掛m2} \\
 a2 &= \frac{5.000}{\text{高さ}} \times \left(\frac{8.683}{\text{延長}} - \frac{0.611}{\text{ウイング}} - \frac{0.713}{\text{ウイング}} - \frac{3.400}{\text{控え}} \right) + \frac{7.741}{\text{外幅}} \times \frac{6.206}{\text{外高}} = 68 \text{ 掛m2} \\
 A6 &= \frac{66}{a1} + \frac{68}{a2} = 134 \text{ 掛m2}
 \end{aligned}$$

10. 水路底コンクリート (18-8-40)

$$V4 = 1/2 \times (0.030 + 0.066) \times 0.400 \times \frac{8.675}{\text{水路底延長}} = 0.17 \text{ m3}$$

14. 舗装

調整コンクリート (18-8-40) t=30~148

$$\begin{aligned}
 V5 &= 1/2 \times \{ 1/2 \times (0.03 + 0.066) + 1/2 \times (0.112 + 0.148) \} \\
 &\quad \times 5.450 \times \frac{8.683}{\text{延長}} = 4.21 \text{ m3}
 \end{aligned}$$

【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)

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

3) 埋戻 (W=1m~4m)

$$V7 = \frac{177.2 - 7.600 \times 1.120 \times 8.683}{7.800 \times 0.100 \times 8.683} = 96.5 \text{ m}^3$$

4) 基面整正

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

【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)

$$\begin{aligned}
 a1 &= \frac{1}{2} \times \left(\frac{0.950 + 4.702}{(4.660+4.743)/2} \times \frac{5.157}{(5.100+5.214)/2} + \frac{1}{2} \times \left(\frac{0.748 + 0.987}{(0.744+0.751)/2} \times \frac{3.868}{(0.983+0.990)/2} \right. \right. \\
 &\quad \left. \left. + \frac{1}{2} \times \left(\frac{0.987 + 1.208}{(0.983+0.990)/2} \times \frac{3.868}{(1.204+1.211)/2} \right) \right. \right. \\
 &\quad \left. \left. + \frac{1}{2} \times \left(\frac{5.476 + 0.950}{(5.510+5.441)/2} \times \frac{7.443}{(7.500+7.386)/2} \right) \right) \times 3.868 \right. \\
 &= 46.089 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

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

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
				小計 = 2358 kg

D25	717	+		W = 717 kg
D22		+		W = 0 kg
D19	491	+		W = 491 kg
D16		+		W = 0 kg
				小計 = 1208 kg

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

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

4. 足場工

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

【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)

$$\begin{aligned}
 a1 &= \frac{1}{2} \times \left(\frac{0.950 + 5.762}{(5.720+5.803)/2} \right) \times \frac{7.868}{(7.800+7.935)/2} + \frac{1}{2} \times \left(\frac{1.445 + 1.202}{(1.449+1.441)/2} \right) \times \frac{1.202}{(1.206+1.198)/2} \times 3.8705 \\
 &+ \frac{1}{2} \times \left(\frac{1.202 + 0.978}{(1.206+1.198)/2} \right) \times \frac{0.978}{(0.982+0.974)/2} \times 3.8705 \\
 &+ \frac{1}{2} \times \left(\frac{4.811 + 0.950}{(4.860+4.762)/2} \right) \times \frac{5.333}{(5.400+5.265)/2} \\
 &= 51.108 \text{ m}^2
 \end{aligned}$$

$$V1 = \frac{51.108}{a1} \times \frac{0.700}{\text{ウイング厚}} = 35.78 \text{ m}^3$$

2. 型枠

$$a1 = \frac{51.108}{a1} \times 2 - \frac{0.713}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{4.123}{\text{高さ3}} - \frac{0.713}{\text{ハンチ幅}} \times \frac{3.551}{\text{高さ4}} = 96.744 \text{ m}^2$$

$$a2 = \left(\frac{0.950 + 9.478 + 6.400 + 0.950}{(9.396+9.559)/2} \right) \times \frac{0.700}{\text{ウイング厚}} = 12.445 \text{ m}^2$$

$$A1 = \frac{96.744}{a1} + \frac{12.445}{a2} = 109.2 \text{ m}^2$$

3. 鉄筋

1) ウイング部(地覆部含む)

D32		+		W = 0 kg
D29	2519	+		W = 2519 kg
小計				= 2519 kg

D25	702	+		W = 702 kg
D22		+		W = 0 kg
D19	540	+		W = 540 kg
D16		+		W = 0 kg
小計				= 1242 kg

D13	709	+		W = 709 kg
-----	-----	---	--	------------

$$W2 = 2519 + 1242 + 709 = 4,470 \text{ kg}$$

4. 足場工

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

【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)

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

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

位置図

工事名：R8徳土 阿南小松島線 小・立江 道路改良工事（3）

施工箇所：小松島市立江町（第3分割）

施工箇所

「出典：国土地理院発行2.5万分1地形図 電子地形図25000(国土地理院)を加工して作成」

