

工事名 道路改築工事

訂正資料 道路改築工事(見積参考資料).pdf

訂正内容

暫定単価であることを追記

内 3 3 号, 単 2 3 0 号

率計上部に対象と率を追記

単 3 5 号, 単 3 6 号, 単 1 2 7 号, 単 1 2 8 号, 単 1 2 9 号

材料費の規格を追記

単 5 8 号, 単 5 9 号, 単 6 0 号

2 交替であることを追記

単 1 6 5 号

材料名称及び規格の訂正

単 1 2 6 号, 単 1 2 7 号, 単 1 2 8 号, 単 2 9 1 号

見積単価一覧表に単価追加及び規格の追記

単価追加: ウレタン注入ポンプ 機械損料, 軸流ファン単段運転, 軸流ファン 2 段運転

規格追記: クロスバー(SD345D13) チェアー付 各種

詳細内容

- P 4 4 内 3 3 号 鉄筋挿入工 I 3.1m/箇所, 90mm/箇所に「**暫定単価**」を追記
- P 8 5 単 3 5 号 鏡吹付施工労務費に「**労務費対象 6%**」を追記
諸雑費(率) 鏡吹付材料費に「**吹付コンクリート対象 19%**」を追記
諸雑費(率) その他材料費に「**H 形鋼支保工対象 4%**」を追記
- P 8 7 単 3 6 号 鏡吹付施工労務費に「**労務費対象 6%**」を追記
諸雑費(率) 鏡吹付材料費に「**吹付コンクリート対象 19%**」を追記
諸雑費(率) その他材料費に「**H 形鋼支保工対象 4%**」を追記
- P 1 0 1 単 5 8 号 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=4.100m 部(片側)に
「**チェアー:2.609 個/m** **クロスバー:4.000kg/m**」を追記
- P 1 0 1 単 5 8 号 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.900m 部(片側)に
「**チェアー:2.609 個/m** **クロスバー:3.794kg/m**」を追記
- P 1 0 2 単 5 9 号 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.890m 部(片側)に
「**チェアー:3.167 個/m** **クロスバー:3.985kg/m**」を追記
- P 1 0 2 単 5 9 号 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.690m 部(片側)に
「**チェアー:2.903 個/m** **クロスバー:3.773kg/m**」を追記
- P 1 0 3 単 6 0 号 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.890m 部(片側)に
「**チェアー:3.158 個/m** **クロスバー:3.974kg/m**」を追記
- P 1 0 3 単 6 0 号 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.690m 部(片側)に
「**チェアー:2.895 個/m** **クロスバー:3.763kg/m**」を追記

- P 1 6 9 単 1 2 6 号 「ジャンクスリーブ（異形スリーブ） SLR38/S32」を
「ジャンクスリーブ SLR38/S32」に訂正
- P 1 7 1 単 1 2 7 号 「ジャンクスリーブ SLR38/S32」を
「ジャンクスリーブ SLR38/S32」に訂正
- P 1 7 1 単 1 2 7 号 諸雑費(率) に「労務費対象 2%」を追記
- P 1 7 2 単 1 2 8 号 「ジャンクスリーブ SLR38/S32」を
「ジャンクスリーブ SLR38/S32」に訂正
- P 1 7 3 単 1 2 8 号 諸雑費(率) に「労務費対象 2%」を追記
- P 1 7 5 単 1 2 9 号 諸雑費(率) に「労務費対象 2%」を追記
- P 2 0 8 単 1 6 5 号 普通作業員に「8h・総 16h(時間外 0h・深夜 4h)2 交替」を追記
- P 2 0 8 単 1 6 5 号 設備機械工に「8h・総 16h(時間外 0h・深夜 4h)2 交替」を追記
- P 2 0 8 単 1 6 5 号 電工に「8h・総 16h(時間外 0h・深夜 4h)2 交替」を追記
- P 2 6 3 単 2 3 0 号 鉄筋挿入工(ロックボルト工) 現場条件 I 90mm/箇所
に「暫定単価」を追記
- P 3 1 2 単 2 9 1 号 溝付鋼管(先端スリット無) $\phi 76.3 \times 4.2 \times 3430$ シュー付を「溝付鋼管
(先端スリット無) $\phi 76.3 \times 4.2 \times 3430$ ケーシングトップ含」に訂正
- P 3 5 6 見積単価一覧表 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.890m 部(片側)に
「チェアー：3.167 個/m クロスバー：3.985kg/m」を追記
- P 3 5 6 見積単価一覧表 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.690m 部(片側)に
「チェアー：2.903 個/m クロスバー：3.773kg/m」を追記
- P 3 5 6 見積単価一覧表 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=4.100 部(片側)に
「チェアー：2.609 個/m クロスバー：4.000kg/m」を追記
- P 3 5 6 見積単価一覧表 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.900m 部(片側)に
「チェアー：2.609 個/m クロスバー：3.794kg/m」を追記
- P 3 5 6 見積単価一覧表 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.890m 部(片側)に
「チェアー：3.158 個/m クロスバー：3.974kg/m」を追記
- P 3 5 6 見積単価一覧表 クロスバー(SD345D13) チェアー付 W=3.690m 部(片側)に
「チェアー：2.895 個/m クロスバー：3.763kg/m」を追記
- P 3 5 8 見積単価一覧表 「ジャンクスリーブ SLR38/S32」を「ジャンクスリー
ブ SLR38/S32」に訂正
- P 3 6 3 見積単価一覧表 「ウルタ注入ポンプ 機械損料」 「軸流ファン単段運転」
「軸流ファン 2 段運転」を追記

見積参考資料

工事名 道路改築工事

◇経費情報◇

工種区分	トンネル工事
単価地区	美馬 1
単価使用年月	令和 8年 4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。

本工事は、週休 2 日確保工事等実施要領（令和 7 年 8 月 1 日以降適用）に基づき、週休 2 日の経費補正を計上している。

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					事業区分 工事区分	道路新設・改築 トンネル (NATM)	
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	
トンネル (NATM)		式	1					
トンネル工 (発破工法)		式	1					
掘削・支保工		式	1					
掘削・支保 CⅡ	支保構造区分:通常断面, 岩区分:CⅡ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	342				単 1号	
掘削・支保 DⅠ 上部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅠ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	266.7				単 2号	
掘削・支保 DⅠ 下部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅠ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	266.7				単 3号	
掘削・支保 DⅠ-F 上部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅠ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	117				単 4号	
掘削・支保 DⅠ-F 下部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅠ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	117				単 5号	
掘削・支保 DⅢa-1 上部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅢ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	68.1				単 6号	
掘削・支保 DⅢa-1 下部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅢ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	71.5				単 7号	
掘削・支保 DⅢa-2 上部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅢ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	6				単 8号	
掘削・支保 DⅢa-2 下部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅢ, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	m	6				単 9号	
鏡吹付コンクリート殻処分工		m3	1,859				単 10号	

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					事業区分 工事区分	道路新設・改築 トンネル (NATM)	
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
覆工コンクリート・防水工			式	1				
覆工コンクリート・防水 CⅡ		支保構造区分:通常断面, 岩区分:CII	m	342				単 11号
覆工コンクリート・防水 DⅠ		支保構造区分:通常断面, 岩区分:DI	m	266.7				単 12号
覆工コンクリート・防水 DⅠ→F		支保構造区分:通常断面, 岩区分:DI	m	117				単 13号
覆工コンクリート・防水 DⅢa-1		支保構造区分:通常断面, 岩区分:DIII	m	75.7				単 14号
覆工コンクリート・防水 DⅢa-2		支保構造区分:通常断面, 岩区分:DIII	m	6				単 15号
補強鉄筋		鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25	t	26.54				単 16号
インバート工			式	1				
インバート掘削工			式	1				
インバート掘削 DⅠ		岩区分:DI	m	266.7				単 17号
インバート掘削 DⅠ→f		岩区分:DI	m	117				単 18号
インバート掘削 DⅢa-1		岩区分:DIII	m	77				単 19号
インバート掘削 DⅢa-2		岩区分:DIII	m	6				単 20号

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					事業区分 工事区分	道路新設・改築 トンネル (NATM)	
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
インバート本体工			式	1				
インバート DⅠ	巻厚:45cm, コンクリート規格:各種, コンクリート規格:18-8-40 C=230以上 高炉 W/C≦60%	m	266.7					単 21号
インバート DⅠ-f	巻厚:45cm, コンクリート規格:各種, コンクリート規格:18-8-40 C=230以上 高炉 W/C≦60%	m	117					単 22号
インバート DⅢa-1	巻厚:50cm, コンクリート規格:各種, コンクリート規格:18-8-40 C=230以上 高炉 W/C≦60%	m	77					単 23号
インバート DⅢa-2	巻厚:50cm, コンクリート規格:各種, コンクリート規格:18-8-40 C=230以上 高炉 W/C≦60%	m	6					単 24号
掘削補助工			式	1				
掘削補助工A			式	1				
注入式フォアホーリング	DⅢa-2 L=3.0m φ27.2 中空鋼管ボルト8シフト	本	117					単 25号 [暫定歩掛]
小口径長尺鋼管フォアホーリング	DⅠ-b-F L=12.5m φ76.3 13シフト	本	325					単 26号 [暫定歩掛]
鏡吹付コンクリート	DI-f (t=100)	m2	585					単 27号 [暫定歩掛]
坑内付帯工			式	1				
裏面排水工			式	1				
裏面排水	材料規格:高密度ポリエチレン管 φ75(有孔管)	m	1,615					単 28号

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					事業区分 工事区分	道路新設・改築 トンネル (NATM)	
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
地下排水工			式	1				
中央排水	管種:高密度ポリエチレン管 φ300(有孔管), 管径:300mm	m	809					単 29号
横断排水工 CⅡ	高密度ポリエチレン管 φ150(有孔管)、φ100(無孔管)	箇所	6					単 30号
横断排水工 DⅠ	高密度ポリエチレン管 φ100(無孔管)	箇所	5					単 31号
横断排水工 DⅠ-f	高密度ポリエチレン管 φ100(無孔管)	箇所	3					単 32号
横断排水工 DⅢa-1	高密度ポリエチレン管 φ100(無孔管)	箇所	2					単 33号
横断排水工 DⅢa-2	高密度ポリエチレン管 φ100(無孔管)	箇所	1					単 34号
箱抜工			式	1				
箱抜 CⅡ 6箇所		式	1					内 1号
箱抜 DⅠ 5箇所		式	1					内 2号
箱抜 DⅠ-f 3箇所		式	1					内 3号
箱抜 DⅢa-1 3箇所		式	1					内 4号
箱抜 DⅢa-2 1箇所		式	1					内 5号

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事				事業区分 工事区分	道路新設・改築 トンネル (NATM)	
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
坑門工		式	1				
坑口付工		式	1				
起点側坑口処理		箇所	1				単 35号 [暫定歩掛]
終点側坑口処理		箇所	1				単 36号 [暫定歩掛]
坑門本体工		式	1				
掘削工		式	1				内 6号
作業土工		式	1				内 7号
法面工		式	1				内 8号
抗門工本体		式	1				内 9号
銘板工		式	1				
銘板	材質:黒御影石, 寸法:600×3000×75	枚	2				単 37号
仮設工		式	1				
トンネル仮設備工		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事				事業区分 工事区分	道路新設・改築 トンネル(NATM)	
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
電力設備		式	1				内 10号
吹付プラント設備組立解体		基	1				単 38号
スライダセメント組立解体		基	1				単 39号
トンネル照明設備		式	1				内 11号
トンネル換気設備		式	1				内 12号
防水工		式	1				内 13号
給排水設備		式	1				内 14号
トンネル仮設備保守		式	1				内 15号
トンネル用濁水処理設備		式	1				内 16号
防音設備		式	1				内 17号 [暫定単価]
交通管理工		式	1				
交通誘導警備員	B	人日	3,830				単 40号
舗装		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					事業区分 工事区分	道路新設・改築 舗装	
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	
道路土工		式	1					
掘削工		式	1					
掘削 路盤部	土質:硬岩, 施工方法:オープンカット, 障害:無し	m3	120					単 41号
埋戻し 路盤部	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	70					単 42号
埋戻し 監査歩廊	最大埋戻幅1m未満	m3	520					単 43号
埋戻しコンクリート		m3	7					単 44号
舗装工		式	1					
コンクリート舗装工		式	1					
上層路盤(車道・路肩部) 車道部	路盤材種類:粒度調整砕石 M-40, 仕上り厚:249mm	m2	6, 130					単 45号
上層路盤(車道・路肩部) 車道部	路盤材種類:粒度調整砕石 M-40, 仕上り厚:150mm	m2	60					単 46号
上層路盤(車道・路肩部) 車道部	路盤材種類:粒度調整砕石 M-40, 仕上り厚:150mm	m2	40					単 47号
上層路盤(歩道部) 監査歩廊	路盤材種類:各種, 路盤材規格:RC-40, 仕上り厚:100mm	m2	1, 240					単 48号
コンクリート舗装 車道部	コンクリート規格:曲げ4. 5-2. 5-40(高炉), 舗装厚:150mm	m2	6, 130					単 49号

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					事業区分 工事区分	道路新設・改築 舗装	
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
コンクリート舗装 明り部		コンクリート規格:曲げ4.5-2.5-40(高炉),舗装厚:150mm	m2	60				単 50号
コンクリート舗装 すりつけ終点側		コンクリート規格:曲げ4.5-2.5-40(高炉),舗装厚:150mm	m2	40				単 51号
コンクリート舗装 監査歩廊		コンクリート規格:各種,コンクリート規格:18-8-25(20)高炉, 舗装厚:70mm	m2	1,270				単 52号
縦目地 車道部		目地材種類・厚さ:加熱施工式注入目地材	m	809				単 53号
縦目地 明り部		目地材種類・厚さ:加熱施工式注入目地材	m	8				単 54号
縦目地 終点側すりつけ版		目地材種類・厚さ:加熱施工式注入目地材	m	5				単 55号
縦目地 路肩目地		目地材種類・厚さ:加熱施工式注入目地材	m	1,617				単 56号
横目地工(カット目地) 車道部		目地形式:収縮目地	m	515				単 57号
横目地工(カット目地) 明り部		目地形式:収縮目地	m	9				単 58号
横目地工(打込み目地) 車道部		目地形式:収縮目地	m	258				単 59号
横目地工(突合せ目地) 終点側すりつけ版		目地形式:収縮目地	m	8				単 60号
目地(端部)			m	9				単 61号
収縮目地 監査歩廊左側			m	234				単 62号

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					事業区分 工事区分	道路新設・改築 舗装	
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
収縮目地 監査歩廊右側			m	231				単 63号
膨張目地 監査歩廊左側			m	21				単 64号
膨張目地 監査歩廊右側			m	21				単 65号
道路改良			式	1				
排水構造物工			式	1				
作業土工			式	1				
床掘り		土質:土砂	m3	140				単 66号
埋戻し		土質区分:土砂, 土質:土砂	m3	60				単 67号
側溝工			式	1				
路側排水溝		プレキャスト円形水路 φ200 L=2000 グレーチンク含	m	1,583				単 68号
集水柵		φ200円形水路用	個	34				単 69号
歩車道境界ブロック		B種	m	1,617				単 70号
標識工			式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事				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
小型標識工		式	1				
標識板	トンネル名標識 標識板規格2.0m2以上	枚	2				単 71号
坑外付帯工		式	1				
起点側排水工		式	1				
作業土工		式	1				内 18号
排水工		式	1				内 19号 [暫定単価]
流末処理工		式	1				内 20号 [暫定単価]
起点側法面工		式	1				
構造物撤去工	鉄筋構造物 機械施工	式	1				内 21号
土工		式	1				内 22号
法覆工		式	1				内 23号
転落防止柵工		式	1				内 24号
終点側坑口部道路工		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事				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
土工		式	1				内 25号
法面工		式	1				内 26号
擁壁工		式	1				内 27号
排水構造物工		式	1				内 28号 [暫定単価]
アスファルト舗装工		式	1				内 29号
路側防護柵工		式	1				内 30号
構造物撤去工		式	1				内 31号
終点側法面工		式	1				
土工		式	1				内 32号
法覆工		式	1				内 33号 [暫定単価]
附帯工		式	1				内 34号 [暫定単価]
道路土工		式	1				
残土処理工		式	1				

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					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
残土運搬工 軟岩 L=2.5km		ズリ仮置き場～日浦残土処理場	m3	17,290				単 72号
残土運搬工 中硬岩 L=2.5km		ズリ仮置き場～日浦残土処理場	m3	10,320				単 73号
残土運搬工 軟岩 L=4.6km		ズリ仮置き場～横野残土処理場	m3	16,560				単 74号
残土運搬工 中硬岩 L=4.6km		ズリ仮置き場～横野残土処理場	m3	12,170				単 75号
残土等処分		横野残土処理場	m3	28,720				単 76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			回	2				単 77号
仮設材運搬費 防音扉、防音壁			t	25.7				単 78号
安全費			式	1				
トンネル呼吸用保護具等費用			式	1				内 35号

設計内訳書（本01）

工事名	道路改築工事					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	
役務費		式	1					
電力基本料金		式	1					内 36号
技術管理費		式	1					
土質等試験費	水質管理費：注入式フォアボーリング	式	1					内 37号 [暫定単価]
土質等試験費	水質管理費：小口径長尺鋼管フォアボーリング	式	1					内 38号 [暫定単価]
土質等試験費	水質管理費：濁水処理	式	1					内 39号
土質等試験費	残土処理	式	1					内 40号
営繕費		式	1					
火薬庫類		式	1					内 41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					

設計内訳書 (本01)

[illegible]

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

内 1号	箱抜 CII 6箇所						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
型枠	一般型枠, トンネル非常駐車帯妻部、箱抜き	m2	13				8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替
ロックボルト		本	36				単 132号
プレート		kg	522				単 133号
スクラップ ヘビ- H1		t	-0. 208				全ての間接費の対象外
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

内 2号	箱抜 DI 5箇所						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
型枠	一般型枠, トンネル非常駐車帯妻部、箱抜き	m2	9. 8				8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替
ロックボルト		本	44				単 132号
プレート		kg	400				単 133号
スクラップ ヘビ- H1		t	-0. 409				全ての間接費の対象外
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

内 3号	箱抜 D I -f 3箇所						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
型枠	一般型枠, トンネル非常駐車帯妻部、箱抜き	m2	6. 6				8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替
ロックボルト		本	28				単 132号
プレート		kg	254				単 133号
スクラップ ヘビ- H1		t	-0. 277				全ての間接費の対象外
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

内 4号	箱抜 DⅢa-1 3箇所						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
型枠	一般型枠, トンネル非常駐車帯妻部、箱抜き	m2	2. 8				8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替
ロックボルト		本	8				単 132号
プレート		kg	76				単 133号
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D16～25		t	0. 09				
スクラップ ヘビークーH1		t	-0. 161				全ての間接費の対象外
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

内 5号	箱抜 DⅢa-2 1箇所						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
型枠	一般型枠, トンネル非常駐車帯妻部、箱抜き	m2	1. 6				8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替
ロックボルト		本	8				単 132号
プレート		kg	76				単 133号
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD345 D16～25		t	0. 027				
スクラップ ヘビークーH1		t	-0. 161				全ての間接費の対象外
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 6号	掘削工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
掘削	軟岩, オープンカット, 無し, 1,000m3未満, 無し, 無し	m3	530				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 7号	作業土工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
埋戻し	最小埋戻幅4m以上	m3	280				
埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	120				
埋戻し	最大埋戻幅1m未満	m3	3				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 8号	法面工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
機械播種施工による植生工	種子散布工, 100m2未満, 無	m2	10				単 143号
法面整形	切土部, 無し, 粘質土、砂及び砂質土、粘性土, 全ての費用	m2	150				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 9号	抗門工本体						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
コンクリート	無筋・鉄筋構造物, コンクリートポンプ車打設, 24-12-25 (20) (高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての	m3	143				
型枠	一般型枠, 鉄筋・無筋構造物	m2	430				
型枠工 (覆工コンクリート)	標準 (五心円), 本坑用, 15. 865m, 808. 71m	m	1				単 144号
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D29～32		t	15. 82				単 145号
鉄筋組立 (一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D29～32		t	15. 82				単 146号
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25		t	8. 37				単 110号
鉄筋組立 (一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25		t	8. 37				単 125号
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D13		t	0. 46				単 147号
鉄筋組立 (一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D13		t	0. 46				単 148号
足場工	手摺先行型枠組足場, 必要, 標準 (1. 0)	掛m2	420				単 149号
目地板	30m2未満, 瀝青質目地板t=20	m2	5				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 10号	電力設備						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
高圧受電設備 契約電力349kW 契約期間17ヶ月		式	1				
低圧受電設備 契約電力8kW 契約期間3ヶ月		式	1				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 11号	トンネル照明設備						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
坑外照明 500W投光器4個 掘削期間中8h/日		式	1				単 156号
坑内照明 40W蛍光灯5m間隔(片側のみ)		式	1				単 157号
切羽照明 500W投光器 切羽部6個 覆工部4個		式	1				単 158号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 12号	トンネル換気設備						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
軸流ファン[反転軸流式・可変風量型] サイレンサ型 1500m3/min 単段運転		日	177				機械損料算定表
軸流ファン[反転軸流式・可変風量型] サイレンサ型 1500m3/min 2段運転		日	118				機械損料算定表[単段 運転損料×2段]
材料費 樹脂加工布風管 ファスナー式φ1, 300		本	78				損料率50%
単段運転電力料		日	177				単 159号
2段運転電力料		日	118				単 160号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 13号	防水工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
防水工作業台車組立解体	組立, 標準(1. 0)	基	1				単 161号
防水工作業台車組立解体	解体, 標準(1. 0)	基	1				単 162号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 14号	給排水設備						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
散水車[トラック架装型] 5500～6500L	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	時間	3, 954				単 163号
給水設備運転		日	308				単 164号
硬質塩化ビニル管(一般管) VP-65		m	809				損料率50%
硬質塩化ビニル管(一般管) VP-65		m	120				損料率50%
材料費 排水管 φ 100mm (SGP鋼管) ねじ付き管		m	76				仮設材の損料率 鋼材 2年未満
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 15号	仮設備保守						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
仮設備保守 (掘削作業～支保工作業)		箇月	15. 08				単 165号
仮設備保守(支保工作業後)		箇月	3. 52				単 166号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 16号	トソ用濁水処理設備						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
濁水処理設備設置・撤去	設置, 標準(1. 0)	箇所	1				単 167号 30m3/h
濁水処理設備設置・撤去	撤去, 標準(1. 0)	箇所	1				単 168号 30m3/h
濁水処理設備設置・撤去	設置, 標準(1. 0)	箇所	1				単 167号 60m3/h
濁水処理設備設置・撤去	撤去, 標準(1. 0)	箇所	1				単 168号 60m3/h
濁水処理設備運転	30m3/h	日	106				単 169号
濁水処理設備運転	60m3/h	日	222				単 170号
薬品費		式	1				単 171号
濁水処理設備保守点検		回	106				単 172号 30m3/h
濁水処理設備保守点検		回	222				単 172号 60m3/h
泥土運搬	無, 35km以下, 普通	回	214				単 173号
処分費 (m3)		m3	728. 6				単 174号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 17号	防音設備						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
トンネル坑口用防音扉		基	1				単 175号
防音壁 H=10. 0m(杭基礎)		箇所	1				単 176号 [暫定単価]
防音壁 H= 3. 0m(コンクリート基礎)		箇所	1				単 177号 [暫定単価]
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 18号	作業土工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
基面整正		m2	4				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 19号	排水工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
1号U型側溝 PU1-300×300 L=600mm		m	19				単 190号
1号集水樹 400×400×450		個	1				単 191号
排水管 φ 200		m	24				単 192号 [暫定単価]
円形水路 φ 200、L=2000		m	10				単 193号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 20号	流末処理工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
蓋版	据付け, 無し, 蓋版(各種), 40kg/枚以下, 無し, 無し	枚	1				単 194号 [暫定単価]
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 21号	構造物撤去工	鉄筋構造物 機械施工					
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
構造物とりこわし	鉄筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 不要	m3	14				単 195号
殻運搬	コンクリート(鉄筋)構造物とりこわし, 機械積込, 無し, 14. 4km以下, 全ての費用	m3	14				
処分費(m3)		m3	14				単 196号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 22号	土工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
法面整形	切土部, 無し, 粘性土、砂及び砂質土、粘性土, 全ての費用	m2	160				
法面整形	切土部, 無し, 軟岩I, 全ての費用	m2	70				
法面整形	切土部, 無し, 軟岩I, 全ての費用	m2	30				トシ完成後に施工
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 23号	法覆工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
吹付砕工[市場単価]	梁断面 300×300, 100m以上250m未満	m	211				単 197号
水切モルタル・コンクリート 加算額 [市場単価]		m 3	4				単 198号
機械播種施工による植生工	植生基材吹付工, 3cm, 100m2以上250m 2未満, 無, 無, 有	m2	130				単 199号
ヲス張工[市場単価]	100m2以上250m2未満, 無	m2	217				単 200号
鉄筋挿入工	II 削孔に要する重機の搬入困難, 2. 1m/箇所, 65mm/箇所, 2. 5m/箇所, 標準 (0. 4), 100m以上200m未満	m	88. 2				単 201号
鉄筋挿入工の仮設足場工		空m3	682				単 202号
削孔機械の上下移動		回	5				単 203号
吹付砕工[市場単価]	梁断面 300×300, 50m未満	m	29				単 204号 トシ初完成後に施工
水切モルタル・コンクリート 加算額 [市場単価]		m 3	1				単 198号 トシ初完成後に施工
機械播種施工による植生工	植生基材吹付工, 3cm, 100m2以上250m 2未満, 無, 無, 有	m2	20				単 199号 トシ初完成後に施工
ヲス張工[市場単価]	100m2以上250m2未満, 無	m2	29				単 200号 トシ初完成後に施工
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 24号	転落防止柵工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
防護柵(横断・転落防止柵)設置工	コンクリート建込, ビーム式・パネル式, 3m, 100m未満, 無	m	9				単 205号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 25号	土工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
掘削	軟岩, オープンカット, 無し, 1, 000m3未満, 無し, 無し	m3	90				
掘削	土砂, オープンカット, 無し, 無し, 5, 000m3未満	m3	190				
路床盛土	2. 5m以上4. 0m未満	m3	40				
路床盛土	4. 0m以上, 20, 000m3未満, 無し	m3	110				
路体(築堤)盛土	2. 5m未満	m3	40				
路体(築堤)盛土	2. 5m以上4. 0m未満	m3	20				
路体(築堤)盛土	4. 0m以上, 20, 000m3未満, 無し	m3	70				
路体(築堤)盛土	2. 5m未満	m3	10				
法面整形	盛土部, 無し, 無し, 軽質土、砂及び砂質土、粘性土, 全ての費用	m2	60				
積込(ルース)	土砂, 土量50, 000m3以上	m3	90				
土砂等運搬	標準, ハック材山積0. 8m3(平積0. 6m3), 土砂(岩塊・玉石混り土含む), 無し, 5. 5km以下	m3	90				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 26号	法面工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
機械播種施工による植生工	種子散布工, 100m2未満, 無	m2	60				単 143号
モルタル吹付工	8cm, 250m2以上500m2未満, 無, 無	m2	80				単 206号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 27号	擁壁工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
掘削	軟岩, オブソカット, 無し, 1, 000m3未満, 無し, 無し	m3	10				
床掘り	土砂, 標準, 無し, 無し	m3	60				
埋戻し	上記以外(小規模), 土砂, 全ての費用	m3	30				
基面整正		m2	2				軟岩
基面整正		m2	30				土砂
重力式擁壁	1mを超え2m未満, 18-8-40(普通), 有 り, 無し, 一般養生, 延長無し	m3	37				
もたれ式擁壁	18-8-40(高炉), 無し, 無し, 一般養生 , 延長無し	m3	12				
ペーラインコンクリート(材料費)	重力式・もたれ式擁壁, 18-8-25(高炉)	m3	2				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 28号	排水構造物工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
掘削	軟岩, オープンカット, 無し, 1, 000m3未満, 無し, 無し	m3	60				
床掘り	土砂, 標準, 無し, 無し	m3	5				
埋戻し	上記以外(小規模), 土砂, 全ての費用	m3	40				
基面整正		m2	40				軟岩
基面整正		m2	9				土砂
1号U型側溝 PU1-B300-H300 L=600		m	7				単 207号
1号U型水路		m	27				単 208号
2-1号U型水路		m	9				単 209号
2-2号U型水路		m	11				単 210号
縦水路蓋		m	9				単 211号 [暫定単価]
1号集水桝		箇所	1				単 212号
2号集水桝		箇所	1				単 213号

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 28号	排水構造物工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
3号集水桝		箇所	1				単 214号
4号集水桝		箇所	1				単 215号
5号集水桝 500×400×700		箇所	2				単 216号
6-1号集水桝 500×500×700		箇所	1				単 217号
6-2号集水桝 500×500×700		箇所	1				単 218号
管渠工 φ 300		m	24				単 219号
1号ガッター		m	13				単 220号
2号ガッター		m	25				単 221号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 29号	アスファルト舗装工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
車道舗装		式	1				単 222号
車道舗装(町道)		式	1				単 223号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 30号	路側防護柵工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
防護柵設置工(ガードレール設置工)	土中建込, Gr-C-4E 塗装品, 21m以上50m未満, 無, 無, 無, 加算無し	m	40				単 224号
防護柵設置工(ガードレール設置工)	コンクリート建込, Gr-C-2B 塗装品, 21m未満, 無, 無, 無, 加算無し	m	19				単 225号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 31号	構造物撤去工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
仮設防護柵撤去	無し, 無し, H鋼基礎	m	13				単 226号
舗装版破碎	アスファルト舗装版, 無し, 不要, 15cm以下, 有り, 全ての費用	m2	290				
舗装版切断	アスファルト舗装版, 15cm以下, 全ての費用	m	44				
殻運搬	舗装版破碎, 機械(対策不要厚15cm超)又は必要, 無し, 13. 5km以下, 全ての費用	m3	14				
処分費(m3)		m3	14				単 227号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 32号	土工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
法面整形	切土部, 有り, 粘性土、砂及び砂質土、粘性土	m2	140				
法面整形	切土部, 無し, 軟岩I, 全ての費用	m2	10				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 33号	法覆工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
コンクリート吹付工	10cm, 100m2未満, 無, 無	m2	32				単 228号
吹付砕工[市場単価]	梁断面 300×300, 100m以上250m未満	m	146				単 197号
水切モルタル・コンクリート 加算額 [市場単価]		m 3	2				単 198号
機械播種施工による植生工	植生基材吹付工, 3cm, 100m2未満, 無, 無, 有	m2	60				単 229号
ラス張工[市場単価]	100m2以上250m2未満, 無	m2	116				単 200号
鉄筋挿入工 I 3. 1m/箇所, 90mm/箇所, 3. 5m/箇所, 標準(0. 4), 20m以下, 100m未満		m	100				単 230号 [暫定単価]
鉄筋挿入工	I 削孔に要する重機の搬入可能, 1. 6 m/箇所, 65mm/箇所, 2m/箇所, 標準(0. 4), 20m以下, 100m未満	m	21				単 231号
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 34号	附帯工						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
ﾌﾟﾚｷﾞｬｽﾄｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ基礎工 BC種 - 1200		個	4				単 232号 [暫定単価]
1号ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ Gr-C-2B		m	8				単 233号
1号ｼｰﾙｺﾝｸﾘｰﾄ		m3	1				単 234号
2号ｼｰﾙｺﾝｸﾘｰﾄ		m3	1				単 235号
目地板	30m2未満, 瀝青繊維質目地板t=10	m2	0. 1				
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 35号	ﾄﾈﾙ呼吸用保護具等費用						
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減 摘要
	ﾄﾈﾙ呼吸用保護具等費用		式	1			単 239号
	合計						

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 36号	電力基本料金						
	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減 摘要
	電力基本料金		式	1			単 240号 高圧電力50～500kw未 満 電力349kw 17ヶ月
	電力基本料金		式	1			単 241号 低圧電力 50 k w未 満 電力8kw 3ヶ月
	合計						

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 37号	土質等試験費	水質管理費：注入式フォアホーリング					
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
水素イオン濃度 (PH)		検体	6				全ての間接費の対象外
過マンガン酸カリウム消費量		検体	6				全ての間接費の対象外
全有機炭素量 (TOC)		検体	3				全ての間接費の対象外
1. 1. 1-トリクロロエタン		検体	3				全ての間接費の対象外
ジクロロメタン		検体	3				全ての間接費の対象外
有機スズ		検体	3				全ての間接費の対象外 [暫定単価]
フタル酸エステル 3種類		検体	9				全ての間接費の対象外 [暫定単価]
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 38号	土質等試験費	水質管理費：小口径長尺鋼管フォアパング					
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
水素イオン濃度 (PH)		検体	68				全ての間接費の対象外
過マンガン酸カリウム消費量		検体	68				全ての間接費の対象外
全有機炭素量 (TOC)		検体	3				全ての間接費の対象外
1. 1. 1-トリクロロエタン		検体	3				全ての間接費の対象外
ジクロロメタン		検体	3				全ての間接費の対象外
有機スズ		検体	3				全ての間接費の対象外 [暫定単価]
フタル酸エステル 3種類		検体	9				全ての間接費の対象外 [暫定単価]
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 39号	土質等試験費	水質管理費：濁水処理					
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
水素イオン濃度 (PH)		検体	30				全ての間接費の対象外
生化学的酸素要求量 (BOD)		検体	30				全ての間接費の対象外
化学的酸素要求量 (COD)		検体	30				全ての間接費の対象外
浮遊物質 (SS)		検体	30				全ての間接費の対象外
全窒素 (T-N)		検体	30				全ての間接費の対象外
全リン (T-P)		検体	30				全ての間接費の対象外
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

内 40号	土質等試験費	残土処理					
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
土粒子の密度試験 1試料3個		試料	1				全ての間接費の対象外
土の含水比試験 1試料3個		試料	1				全ての間接費の対象外
土の粒度試験ふるい分析 試料0. 5kg未満		試料	1				全ての間接費の対象外
土の液性限界試験 1試料4-6点		試料	1				全ての間接費の対象外
土の塑性限界試験 1試料3個		試料	1				全ての間接費の対象外
突固めによる土の締固め試験 モールト径15cm ランマー25N		試料	1				全ての間接費の対象外
締め固めた土のコーン指数試験 4供試体/試料		試料	1				全ての間接費の対象外
CBR試験 設計CBR		試料	1				全ての間接費の対象外
合計							

一式当り内訳書

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

内 41号	火薬庫類						
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	数量・金額増減	摘要
火薬庫類損料	小規模2年迄1日火薬使用量25kg超	式	1				単 242号
合計							

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 1号	掘削・支保 CII	支保構造区分:通常断面, 岩区分:CII , 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 79号	
集塵機運転		通常断面, CII, 全断面, 60, 電気式 20 00m3/min級	m	1			単 80号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)			m	1			単 81号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 2号	掘削・支保 DI 上部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DI, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工: 有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 82号	
集塵機運転		通常断面, DI, 上半, 50, 電気式 2000m 3/min級	m	1			単 83号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)			m	1			単 84号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 3号	掘削・支保 DI 下部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DI, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工: 有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 85号	
集塵機運転		通常断面, DI, 下半, 15, 電気式 2000m 3/min級	m	1			単 86号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)			m	1			単 87号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 4号	掘削・支保 D I -F 上部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DI, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 88号	
集塵機運転		通常断面, DI, 上半, 50, 電気式 2000m 3/min級	m	1			単 83号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DI, 上半, 50, 0. 5<L<=1. 2km , 普通	m	1			単 89号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 5号	掘削・支保 DI-F 下部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DI, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工: 有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 90号	
集塵機運転		通常断面, DI, 下半, 15, 電気式 2000m 3/min級	m	1			単 86号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DI, 下半, 15, 0. 5<L<=1. 2km , 普通	m	1			単 91号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 6号	掘削・支保 DⅢa-1 上部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅡ I, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 92号	
集塵機運転		通常断面, DⅢ, 上半, 50, 電気式 200 0m3/min級	m	1			単 93号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)			m	1			単 94号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 7号	掘削・支保 DⅢa-1 下部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅡ I, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 95号	
集塵機運転		通常断面, DⅢ, 下半, 15, 電気式 200 0m3/min級	m	1			単 96号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)			m	1			単 97号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 8号	掘削・支保 DⅢa-2 上部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅡI, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 98号	
集塵機運転		通常断面, DⅢI, 上半, 50, 電気式 200 0m3/min級	m	1			単 93号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DⅢI, 上半, 50, L<=0. 5km, 普通	m	1			単 99号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 9号	掘削・支保 DⅢa-2 下部半断面	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅡI, 切羽監視責任者:有り, 鏡吹付工施工:有り	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保			m	1			単 95号	
集塵機運転		通常断面, DⅢI, 下半, 15, 電気式 200 0m3/min級	m	1			単 96号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DⅢI, 下半, 15, L<=0. 5km, 普通	m	1			単 100号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 10号	鏡吹付コンクリート殻処分工		単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
積込(コンクリート殻)		全ての費用	m3	1				
殻運搬		コンクリート(無筋)構造物とりこわし, 機械積込, 無し, 14. 4km以下, 全ての費用	m3	1				
処分費(m3)			m3	1			単 101号	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 11号	覆工コンクリート・防水 CII	支保構造区分:通常断面, 岩区分:CII	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
覆工コンクリート工等		通常断面, CII, 60, 透水性緩衝材t=3m m シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C= 270kg/m3以上	m	1			単 102号	
型枠工(覆工コンクリート)		標準(五心円), 本坑用, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 103号	
防水工		通常断面, CII, 60, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 104号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 12号	覆工コンクリート・防水 D I	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DI	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
覆工コンクリート工等		通常断面, DI, 60, 透水性緩衝材t=3mm シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C=2 70kg/m3以上	m	1			単 105号	
型枠工(覆工コンクリート)		標準(五心円), 本坑用, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 103号	
防水工		通常断面, DI, 60, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 106号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 13号	覆工コンクリート・防水 D I -F	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DI	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
覆工コンクリート工等		通常断面, DI, 60, 透水性緩衝材t=3mm シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C=2 70kg/m3以上	m	1			単 105号	
型枠工(覆工コンクリート)		標準(五心円), 本坑用, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 103号	
防水工		通常断面, DI, 60, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 106号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 14号	覆工コンクリート・防水 DⅢa-1	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DⅡ I	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
覆工コンクリート工等		通常断面, DⅢI, 65, 透水性緩衝材t=3 mm シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C =270kg/m3以上	m	1			単 107号	
型枠工(覆工コンクリート)		標準(五心円), 本坑用, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 103号	
防水工		通常断面, DⅢI, 65, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 108号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 15号	覆工コンクリート・防水 DⅢa-2	支保構造区分:通常断面, 岩区分:DII I	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
覆工コンクリート工等		通常断面, DIII, 65, 透水性緩衝材t=3 mm シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C =270kg/m3以上	m	1			単 109号	
型枠工(覆工コンクリート)		標準(五心円), 本坑用, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 103号	
防水工		通常断面, DIII, 65, 15. 9m, 808. 7m	m	1			単 108号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 16号	補強鉄筋	鉄筋材料規格・径:SD345 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	
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25			t	1			単 110号	
鉄筋組立(トンネル内構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25			t	1			単 111号	
合計								
単価							円／t	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 17号	インバート掘削 D I	岩区分:DI	単位	m	単位数量	266. 71	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート掘削工 (大型ブレード掘削)		DI, 標準	m3	2, 971. 4			単 112号	
インバート敷均し締固め工		標準	m3	1, 502. 6			単 113号	
インバートすり出し工		DI, 普通, 標準	m3	2, 971. 4			単 114号	
埋戻材の積込作業		25%, 標準	m3	1, 502. 6			単 115号	
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 18号	インバート掘削 D I -f	岩区分:DI	単位	m	単位数量	117	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート掘削工 (大型ブレーカ掘削)		DI, 標準	m3	1, 303. 5			単 116号	
インバート敷均し締固め工		標準	m3	659. 2			単 117号	
インバートずり出し工		DI, 普通, 標準	m3	1, 303. 5			単 118号	
埋戻材の積込作業		25%, 標準	m3	659. 2			単 115号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 19号	インバート掘削 DⅢa-1	岩区分:DⅢI	単位	m	単位数量	77	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート掘削工 (大型ブレーカ掘削)		DⅢI, 標準	m3	907. 1			単 119号	
インバート敷均し締固め工		標準	m3	433. 8			単 117号	
インバートずり出し工		DⅢI, 普通, 標準	m3	907. 1			単 120号	
埋戻材の積込作業		25%, 標準	m3	433. 8			単 115号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 20号	インバート掘削 DⅢa-2	岩区分:DⅢI	単位	m	単位数量	6	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート掘削工 (大型ブレーカ掘削)		DⅢI, 標準	m3	70. 7			単 119号	
インバート敷均し締固め工		標準	m3	33. 8			単 121号	
インバートずり出し工		DⅢI, 普通, 標準	m3	70. 7			単 122号	
埋戻材の積込作業		25%, 標準	m3	33. 8			単 115号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 21号	インバート D I	巻厚:45cm, コンクリート規格:各種, コンクリート 規格:18-8-40 C=230以上 高炉 W/C ≤60%	単位	m	単位数量	266. 71	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート型砕工			m2	605. 7			単 123号	
インバートコンクリート工		各種, 標準	m3	1, 437. 8			単 124号	
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 22号	インバート D I-f	巻厚:45cm, コンクリート規格:各種, コンクリート 規格:18-8-40 C=230以上 高炉 W/C ≤60%	単位	m	単位数量	117	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート型砕工			m2	268. 7			単 123号	
インバートコンクリート工		各種, 標準	m3	630. 7			単 124号	
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 23号	インバート DⅢa-1	巻厚:50cm, コンクリート規格:各種, コンクリート 規格:18-8-40 C=230以上 高炉 W/C ≤60%	単位	m	単位数量	77	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート型枠工			m2	189. 2			単 123号	
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25			t	15. 928			単 110号	
鉄筋組立(一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25			t	15. 928			単 125号	
インバートコンクリート工		各種, 標準	m3	465. 9			単 124号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 24号	インバート DⅢa-2	巻厚:50cm, コンクリート規格:各種, コンクリート 規格:18-8-40 C=230以上 高炉 W/C ≤60%	単位	m	単位数量	6	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート型枠工			m2	22. 2			単 123号	
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25			t	1. 241			単 110号	
鉄筋組立(一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D16～25			t	1. 241			単 125号	
インバートコンクリート工		各種, 標準	m3	36. 3			単 124号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 25号	注入式フォアボールリンク	DⅢa-2 L=3. 0m φ27. 2 中空鋼管 ボルト8ｼﾌﾄ	単位	本	単位数量	19. 5	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
打設・注入工			式	1			単 126号 [暫定歩掛]	
合計								
単価							円／本	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 26号	小口径長尺鋼管フォアパイル工	D I -b-F L=12. 5m φ 76. 3 13ｼﾌﾄ	単位	本	単位数量	25	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
先行削孔・マーキング工			式	1			単 127号 [暫定歩掛]	
打設工			式	1			単 128号 [暫定歩掛]	
注入工 シリカゲル			式	1			単 129号 [暫定歩掛]	
合計								
単価							円／本	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 27号	鏡吹付コンクリート	DI-f (t=100)	単位	m2	単位数量	44. 96	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鏡吹付コンクリート工 t=50mm追加分 (トンネル掘削時鏡吹付50mm)			式	1			単 130号 [暫定歩掛]	
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 28号	裏面排水	材料規格:高密度ポリエチレン管 φ75 (有孔管)	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
裏面排水設置工			m	1			単 131号	
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 29号	中央排水	管種:高密度ポリエチレン管 φ300(有孔管), 管径:300mm	単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
床掘り		土砂, 上記以外(小規模), 全ての費用	m3	4. 8				
フィルター材		単粒度砕石 4号 30-20, 全ての費用	m3	3. 782				
暗渠排水管		据付, 波状管, 200~400mm, 要, 全ての費用	m	10				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 30号	横断排水工 CⅡ	高密度ポリエチレン管 φ150(有孔管)、 φ100(無孔管)	単位	箇所	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, 上記以外(小規模), 全ての費用	m3	1. 418				
フィルター材		単粒度砕石 4号 30-20, 全ての費用	m3	1. 24				
暗渠排水管		据付, 波状管, 50～150mm, 要, 全ての費用	m	7. 7				
暗渠排水管		据付, 波状管, 50～150mm, 不要, 全ての費用	m	2. 4				
材料費 異形接続管 φ300-φ150			個	1				
合計								
単価							円／箇所	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 31号	横断排水工 D I	高密度ポリエチレン管 φ100(無孔管)	単位	箇所	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, 上記以外(小規模), 全ての費用	m3	1. 243				
フィルター材		単粒度碎石 4号 30-20, 全ての費用	m3	1. 162				
暗渠排水管		据付, 波状管, 50～150mm, 要, 全ての費用	m	10. 1				
材料費 異形接続管 φ300-φ100			個	1				
合計								
単価							円／箇所	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 32号	横断排水工 DI-f	高密度ポリエチレン管 φ100(無孔管)	単位	箇所	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, 上記以外(小規模), 全ての費用	m3	1. 243				
フィルター材		単粒度砕石 4号 30-20, 全ての費用	m3	1. 162				
暗渠排水管		据付, 波状管, 50～150mm, 要, 全ての費用	m	10. 1				
材料費 異形接続管 φ300-φ100			個	1				
合計								
単価							円／箇所	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 33号	横断排水工 DIIIa-1	高密度ポリエチレン管 φ100(無孔管)	単位	箇所	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, 上記以外(小規模), 全ての費用	m3	1. 232				
フィルター材		単粒度砕石 4号 30-20, 全ての費用	m3	1. 152				
暗渠排水管		据付, 波状管, 50～150mm, 要, 全ての費用	m	10. 2				
材料費 異形接続管 φ300-φ100			個	1				
合計								
単価							円／箇所	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 34号	横断排水工 DIIIa-2	高密度ポリエチレン管 φ100(無孔管)	単位	箇所	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, 上記以外(小規模), 全ての費用	m3	1. 232				
フィルター材		単粒度碎石 4号 30-20, 全ての費用	m3	1. 152				
暗渠排水管		据付, 波状管, 50～150mm, 要, 全ての費用	m	10. 2				
材料費 異形接続管 φ300-φ100			個	1				
合計								
単価							円／箇所	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 35号	起点側坑口処理		単位	箇所	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, 平均施工幅1m以上2m未満, 無し, 無し	m3	45. 4				
モルタル吹付工		5cm, 250m2以上500m2未満, 無, 無	m2	162. 8			単 134号	
トンネル特殊工			人	6. 961			[暫定歩掛]	
トンネル世話役			人	1. 46			[暫定歩掛]	
トンネル作業員			人	1. 46			[暫定歩掛]	
ドリルジャンボ運転			週	0. 118			単 135号 [暫定歩掛]	
コンクリート吹付機運転			週	0. 102			単 136号 [暫定歩掛]	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 037			単 137号 [暫定歩掛]	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-200			t	3. 372			上半	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-200			t	0. 405			下半	
吹付コンクリート			m3	17. 5			単 138号	
ロックボルト工			本	6			単 139号	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 35号	起点側坑口処理		単位	箇所	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 キャストプレート AKD650×25×1. 2			t	0. 73				
等辺山形鋼(中形) SS400 6×50×50			t	0. 287				
鏡吹付施工労務費			式	1			[暫定歩掛]労務費対象 6%	
諸雑費(率)			式	1			鏡吹付材料費[暫定歩 掛]吹付コンクリート対象19%	
諸雑費(率)			式	1			その他材料費[暫定歩 掛]H形鋼支保工対象4%	
合計								
単価							円／箇所	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 36号	終点側坑口処理		単位	箇所	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, 平均施工幅1m以上2m未満, 無し, 無し	m3	45. 8				
既設擁壁取壊し			m3	0. 9			単 140号	
モルタル吹付工		5cm, 250m2以上500m2未満, 無, 無	m2	164. 5			単 134号	
トンネル特殊工			人	7. 581			[暫定歩掛]	
トンネル世話役			人	1. 671			[暫定歩掛]	
トンネル作業員			人	1. 671			[暫定歩掛]	
ドリルジャンボ運転			週	0. 119			単 135号 [暫定歩掛]	
コンクリート吹付機運転			週	0. 102			単 136号 [暫定歩掛]	
吹付ファン設備運転		一括練混ぜ	週	0. 037			単 137号 [暫定歩掛]	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-200			t	3. 372			上半	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-200			t	0. 405			下半	
吹付コンクリート			m3	17. 6			単 138号	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 36号	終点側坑口処理		単位	箇所	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ロックボルト工			本	6			単 139号	
H形鋼(広幅) SS400 200×200			t	1. 2			つなぎ梁・やらず	
ラフテレンクレーン運転		25t吊 排ガス対策型(第3次基準値)	日	0. 204			単 141号	
コンクリート		小型構造物, 人力打設, 18-8-25(高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	2				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	8				
材料費 キャストプレート AKD650×25×1. 2			t	0. 734				
等辺山形鋼(中形) SS400 6×50×50			t	0. 289				
土のう工		仕拵・積立	袋	2, 705			単 142号	
鏡吹付施工労務費			式	1			[暫定歩掛]労務費対象6%	
諸雑費(率)			式	1			鏡吹付材料費[暫定歩掛]吹付コンクリート対象19%	
諸雑費(率)			式	1			その他材料費[暫定歩掛]H形鋼支保工対象4%	
合計								

單個使用年月	2026.04
步掛適用年月	2026.04
勞務調整係數	1.000-00000 0.0 0

- 87 -

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 37号	銘板	材質:黒御影石, 寸法:600×3000×75	単位	枚	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費(枚)			枚	1			単 150号	
土木一般世話役			人	0. 5				
特殊作業員			人	0. 5				
普通作業員			人	1				
トラックレン[油圧伸縮ｼﾌﾞ型] 4. 9t吊			日	0. 3				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／枚	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 38号	吹付ﾌﾟﾗﾝﾄ設備組立解体		単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
吹付ﾌﾟﾗﾝﾄ設備組立・解体		組立, 標準(1. 0)	基	1			単 151号	
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	25				
吹付ﾌﾟﾗﾝﾄ設備組立・解体		解体, 標準(1. 0)	基	1			単 152号	
構造物とりこわし		無筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 必要	m3	25			単 153号	
殻運搬		コンクリート(無筋)構造物とりこわし, 機械積込, 無し, 14. 4km以下, 全ての費用	m3	25				
処分費(m3)			m3	25			単 101号	
合計								
単価							円／基	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 39号	スライ`セトル組立解体		単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
スライ`セトル組立・解体		組立, 標準(1. 0)	基	1			単 154号	
スライ`セトル組立・解体		解体, 標準(1. 0)	基	1			単 155号	
合計								
単価							円／基	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 40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 178号	
合計								
単価							円／人日	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 41号	掘削 路盤部	土質:硬岩, 施工方法:オープンカット, 障害: 無し	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
掘削		硬岩, オープンカット, 無し, 不可, 無し, 無し	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 42号	埋戻し 路盤部	最大埋戻幅1m以上4m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	
埋戻し		最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	1			路盤部	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 43号	埋戻し 監査歩廊	最大埋戻幅1m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	
埋戻し		最大埋戻幅1m未満	m3	1			監査歩廊	
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 44号	埋戻しコンクリート		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, 人力打設, 18-8-40 (高炉), 一般養生, 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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 45号	上層路盤(車道・路肩部) 車道部	路盤材種類:粒度調整碎石 M-40, 仕 上り厚:249mm	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	
上層路盤(車道・路肩部)		粒度調整碎石 M-40, 249mm, 2層施工, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 46号	上層路盤(車道・路肩部) 車道部	路盤材種類:粒度調整碎石 M-40, 仕 上り厚:150mm	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	
上層路盤(車道・路肩部)		粒度調整碎石 M-40, 150mm, 1層施工, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 47号	上層路盤(車道・路肩部) 車道部	路盤材種類:粒度調整碎石 M-40, 仕 上り厚:150mm	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	
上層路盤(車道・路肩部)		粒度調整碎石 M-40, 150mm, 1層施工, 全ての費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 48号	上層路盤(歩道部) 監査歩廊	路盤材種類:各種, 路盤材規格:RC-40 , 仕上り厚:100mm	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	
上層路盤(歩道部)		100mm, 1層施工, 路盤材(各種), 全ての 費用	m2	1				
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 49号	コンクリート舗装 車道部	コンクリート規格:曲げ4. 5-2. 5-40(高炉), 舗装厚:150mm	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	
コンクリート舗装工 機械舗設		2車, 標準	m2	1			単 179号	
コンクリート舗装工(材料)		99. 4m2/100m2, 0t/100m2, 0. 202t/100 m2, 曲げ 4. 5-2. 5-40(高炉), 0. 15m, 無	m2	1			単 180号	
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 50号	コンクリート舗装 明り部	コンクリート規格:曲げ4. 5-2. 5-40(高炉), 舗装厚:150mm	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	
コンクリート舗装工 機械舗設		2車, 標準	m2	1			単 179号	
コンクリート舗装工(材料)		93. 1m2/100m2, 0t/100m2, 0. 13t/100m 2, 曲げ 4. 5-2. 5-40(高炉), 0. 15m, 無	m2	1			単 181号 車道部	
合計								
単価							円／m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 51号	コンクリート舗装 すりつけ終点側	コンクリート規格:曲げ4. 5-2. 5-40(高炉), 舗装厚:150mm	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	
コンクリート舗装工 機械舗設		2車, 標準	m2	1			単 179号	
コンクリート舗装工(材料)		0m2/100m2, 1t/100m2, 0t/100m2, 曲げ 4. 5-2. 5-40(高炉), 0. 15m, 無	m2	1			単 182号	
合計								
単価							円/m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 52号	コンクリート舗装 監査歩廊	コンクリート規格:各種, コンクリート規格:18-8- 25(20) 高炉, 舗装厚:70mm	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	
コンクリート舗装工 人力舗設		20cm未満	m2	1			単 183号	
コンクリート舗装工(材料)		0m2/100m2, 0t/100m2, 0t/100m2, 各種 , 0. 07m, 無	m2	1			単 184号	
合計								
単価							円/m2	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 53号	縦目地 車道部	目地材種類・厚さ:加熱施工式注入目 地材	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート舗装工(目地工) 縦目地工		1001. 6本/1000m, 0本/1000m, 0kg/100 0m, 0個/1000m, 0m2/1000m, 440kg/100 0m, 0kg/1000m, 1000m/1000m	m	1			単 185号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 54号	縦目地 明り部	目地材種類・厚さ:加熱施工式注入目 地材	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート舗装工(目地工) 縦目地工		933. 3本/1000m, 0本/1000m, 0kg/1000 m, 0個/1000m, 0m2/1000m, 440kg/1000 m, 0kg/1000m, 1000m/1000m	m	1			単 186号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 55号	縦目地 終点側すりつけ版	目地材種類・厚さ:加熱施工式注入目 地材	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート舗装工(目地工) 縦目地工		1000本/1000m, 0本/1000m, 0kg/1000m , 0個/1000m, 0m2/1000m, 440kg/1000m , 0kg/1000m, 1000m/1000m	m	1			単 187号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 56号	縦目地 路肩目地	目地材種類・厚さ:加熱施工式注入目 地材	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート舗装工(目地工) 縦目地工		0本/1000m, 0本/1000m, 0kg/1000m, 0 個/1000m, 110. 1m2/1000m, 440kg/100 0m, 0kg/1000m, 0m/1000m	m	1			単 188号	
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 57号	横目地工(カッタ目地) 車道部	目地形式:収縮目地	単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 コンクリート舗装金具 スリップパネ 径25×700mm			本	3, 034. 5				
材料費 クロスハネ(SD345D13)チェアー付W=3. 890m部(片側)			m	513. 2			チェアー:3. 167個/m クロスハネ:3. 985kg/m	
材料費 クロスハネ(SD345D13)チェアー付W=3. 690m部(片側)			m	486. 8			チェアー:2. 903個/m クロスハネ:3. 773kg/m	
材料費 加熱注入式目地材 高弾性			kg	770. 1				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 58号	横目地工(カッタ目地) 明り部	目地形式:収縮目地	単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 コンクリート舗装金具 スリップパネ 径25×700mm			本	2, 608. 7				
材料費 クロスパネ(SD345D13)チェアー付W=4. 100m部(片側)			m	512. 5			チェアー:2. 609個/m クロスパネ:4. 000kg/m	
材料費 クロスパネ(SD345D13)チェアー付W=3. 900m部(片側)			m	487. 5			チェアー:2. 609個/m クロスパネ:3. 794kg/m	
材料費 加熱注入式目地材 高弾性			kg	771. 7				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 59号	横目地工(打込み目地) 車道部	目地形式:収縮目地	単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 コンクリート舗装金具 スリップパネ 径25×700mm			本	3, 034. 5				
材料費 クロスハネ(SD345D13)チェアー付W=3. 890m部(片側)			m	513. 2			チェアー:3. 167個/m クロスハネ:3. 985kg/m	
材料費 クロスハネ(SD345D13)チェアー付W=3. 690m部(片側)			m	486. 8			チェアー:2. 903個/m クロスハネ:3. 773kg/m	
材料費 ゴム発泡体目地板 厚5mm			m2	70. 2				
材料費 加熱注入式目地材 高弾性			kg	440				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 60号	横目地工(突合せ目地) 終点側すりつけ版	目地形式:収縮目地	単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 コンクリート舗装金具 タイバー D29×700mm 糸付き			本	3, 026. 3				
材料費 クロスバー(SD345D13)チェアー付W=3. 890m部(片側)			m	513. 2			チェアー:3. 158個/m クロスバー:3. 974kg/m	
材料費 クロスバー(SD345D13)チェアー付W=3. 690m部(片側)			m	486. 8			チェアー:2. 895個/m クロスバー:3. 763kg/m	
材料費 加熱注入式目地材 高弾性			kg	434. 2				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 61号	目地(端部)		単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
目地板 瀝青質板 t=25mm×110mm			m2	108. 7				
目地材 加熱注入式目地材 高弾性			kg	1, 108. 7				
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 62号	収縮目地 監査歩廊左側		単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
瀝青質目地板 厚10mm			m2	35. 4				
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 63号	収縮目地 監査歩廊右側		単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
瀝青質目地板 厚10mm			m2	34. 6				
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 64号	膨張目地 監査歩廊左側		単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
目地板 木材 t=20mm×70mm			m2	70. 1				
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 65号	膨張目地 監査歩廊右側		単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
目地板 木材 t=20mm×70mm			m2	71. 1				
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 66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, 上記以外(小規模), 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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 67号	埋戻し	土質区分:土砂, 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		上記以外(小規模), 土砂, 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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 68号	路側排水溝	プレキャスト円形水路 φ200 L=2000 クレチン [※] 含	単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
管(函)渠型側溝		据付, 200mm以上300mm以下, 無し, 全ての費用	m	10				
コンクリート		小型構造物, 人力打設, 18-8-25(高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	0. 42				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	2				
合計								
単価							円/m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 69号	集水桝	φ 200円形水路用	単位	個	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ﾌﾟﾚｷﾞｬｽﾄ集水桝		据付, 200kgを超え400kg以下, 無し, 全ての費用	基	10				
材料費 ﾌﾟﾚｷﾞｬｽﾄ集水桝 φ 200円形水路用 L=1000			個	10				
ｺﾝｸﾘｰﾄ		小型構造物, 人力打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	0. 441				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	2. 94				
合計								
単価							円／個	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 70号	歩車道境界ﾌﾟﾛｯｸ	B種	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
歩車道境界ﾌﾟﾛｯｸ		設置, B種(180/205×250×600), 無し, 無し	m	1				
合計								
単価							円／m	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 71号	標識板	トンネル名標識 標識板規格2. 0m2以上	単位	枚	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
標識板設置 (案内標識[路線番号除く])		新設, 2. 0m2以上, カﾌﾟｾﾙﾌﾟﾚｽﾑ・ｶﾌﾟｾﾙﾚﾝｽﾞ, 10m2未満, 無, 無, 無	m2	2. 6			単 189号	
合計								
単価							円／枚	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 72号	残土運搬工 軟岩 L=2. 5km	ズリ仮置き場～日浦残土処理場	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	
積込(ルース)		土砂, 土量50, 000m3以上	m3	1				
土砂等運搬		標準, バックホウ山積0. 8m3(平積0. 6m3), 軟岩, 無し, 3. 0km以下	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 73号	残土運搬工 中硬岩 L=2. 5km	ズリ仮置き場～日浦残土処理場	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	
積込(ルース)		破碎岩, 土量50, 000m3以上	m3	1				
土砂等運搬		標準, バックホウ山積0. 8m3(平積0. 6m3), 硬岩, 無し, 3. 0km以下	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 74号	残土運搬工 軟岩 L=4. 6km	ズリ仮置き場～横野残土処理場	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	
積込(ルース)		土砂, 土量50, 000m3以上	m3	1				
土砂等運搬		標準, バックホウ山積0. 8m3(平積0. 6m3), 軟岩, 無し, 5. 5km以下	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 75号	残土運搬工 中硬岩 L=4. 6km	ズリ仮置き場～横野残土処理場	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	
積込(ルース)		破碎岩, 土量50, 000m3以上	m3	1				
土砂等運搬		標準, バックホウ山積0. 8m3(平積0. 6m3), 硬岩, 無し, 5. 5km以下	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 76号	残土等処分	横野残土処理場	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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 77号	重建設機械分解組立輸送費		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		分解組立+輸送(往復), トンネル用機械, 標準(1. 0)	回	1			単 236号	
合計								
単価							円／回	

1 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 78号	仮設材運搬費 防音扉、防音壁		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	
仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)		北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 77 0km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	t	1			単 237号 往路	
仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)		北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 77 0km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	t	1			単 237号 復路	
仮設材等の積込み取卸し費		積込み、取卸し(往復分)	t	1			単 238号	
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 79号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 53			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル世話役			人	0. 53			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル特殊工			人	3. 18			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル作業員			人	0. 53			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
ドリルジャンボ運転			週	0. 051			単 243号	
コンクリート吹付機運転			週	0. 051			単 244号	
ホイールローダ運転			週	0. 051			単 245号	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 051			単 246号	
大型ブレイカ運転			週	0. 051			単 247号	
火薬(雷管含む)		通常断面, CII, 全断面, 60	m	1			単 248号	
吹付コンクリート		通常断面, CII, 全断面, 60, 普通(ハﾟﾗ) , コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	m	1			単 249号	
ロックボルト			m	1			単 250号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 79号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工		通常断面, C11, 全断面, 60	m	1			単 251号	
鏡吹付施工労務費			式	1				
諸雑費(その他機械)+鏡吹付機械費			式	1				
諸雑費(その他材料)+鏡吹付材料費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 80号	集塵機運転	通常断面, CII, 全断面, 60, 電気式 20 00m3/min級	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
集塵機運転		電気式 2000m3/min級	週	0. 051			単 252号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 81号	ずり出し工(ダンプトラック運転)		単位	m	単位数量	342	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, CII, 全断面, 60, L<=0. 5km, 普通	m	127. 29			単 253号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, CII, 全断面, 60, 0. 5<L<=1. 2km, 普通	m	214. 71			単 254号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 82号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 62			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル世話役			人	0. 62			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル特殊工			人	3. 72			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル作業員			人	0. 62			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
ドリルジャンボ運転			週	0. 06			単 243号	
コンクリート吹付機運転			週	0. 06			単 244号	
ホイールローダ運転			週	0. 06			単 245号	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 06			単 246号	
大型ブレイカ運転			週	0. 06			単 247号	
火薬(雷管含む)		通常断面, DI, 上半, 50	m	1			単 255号	
吹付コンクリート		通常断面, DI, 上半, 50, 普通(ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	m	1			単 256号	
ロックボルト			m	1			単 257号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 82号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工		通常断面, DI, 上半, 50	m	1			単 258号	
鏡吹付施工労務費			式	1				
諸雑費(その他機械)+鏡吹付機械費			式	1				
諸雑費(その他材料)+鏡吹付材料費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 83号	集塵機運転	通常断面, DI, 上半, 50, 電気式 2000m 3/min級	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
集塵機運転		電気式 2000m3/min級	週	0. 06			単 252号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 84号	ずり出し工(ダンプトラック運転)		単位	m	単位数量	266. 71	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DI, 上半, 50, L<=0. 5km, 普通	m	94. 71			単 259号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DI, 上半, 50, 0. 5<L<=1. 2km, 普通	m	172			単 89号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 85号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 31			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル世話役			人	0. 31			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル特殊工			人	1. 86			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル作業員			人	0. 31			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
ドリルジャンボ運転			週	0. 024			単 243号	
コンクリート吹付機運転			週	0. 024			単 244号	
ホイールローダ運転			週	0. 024			単 245号	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 024			単 246号	
大型ブレイカ運転			週	0. 024			単 247号	
火薬(雷管含む)		通常断面, DI, 下半, 15	m	1			単 260号	
吹付コンクリート		通常断面, DI, 下半, 15, 普通(ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	m	1			単 261号	
ロックボルト 発破 下半 断面積15m2			m	1			単 262号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 85号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工		通常断面, DI, 下半, 15	m	1			単 263号	
鏡吹付施工労務費			式	1				
諸雑費(その他機械)+鏡吹付機械費			式	1				
諸雑費(その他材料)+鏡吹付材料費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 86号	集塵機運転	通常断面, DI, 下半, 15, 電気式 2000m 3/min級	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
集塵機運転		電気式 2000m3/min級	週	0. 024			単 252号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 87号	ずり出し工(ダンプトラック運転)		単位	m	単位数量	266. 71	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DI, 下半, 15, L<=0. 5km, 普通	m	94. 71			単 264号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DI, 下半, 15, 0. 5<L<=1. 2km, 普通	m	172			単 91号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 88号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 62			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル世話役			人	0. 62			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル特殊工			人	3. 72			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル作業員			人	0. 62			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
ドリルジャンボ運転			週	0. 06			単 243号	
コンクリート吹付機運転			週	0. 06			単 244号	
ホイールローダ運転			週	0. 06			単 245号	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 06			単 246号	
大型ブレイカ運転			週	0. 06			単 247号	
火薬(雷管含む)		通常断面, DI, 上半, 50	m	1			単 255号	
吹付コンクリート		通常断面, DI, 上半, 50, 普通(ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	m	1			単 256号	
ロックボルト 発破 上半 断面積50m2			m	1			単 265号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 88号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工		通常断面, DI, 上半, 50	m	1			単 258号	
鏡吹付施工労務費			式	1				
諸雑費(その他機械)+鏡吹付機械費			式	1				
諸雑費(その他材料)+鏡吹付材料費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 89号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DI, 上半, 50, 0. 5<L<=1. 2km , 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 24			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 90号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 31			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル世話役			人	0. 31			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル特殊工			人	1. 86			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル作業員			人	0. 31			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
ドリルジャンボ運転			週	0. 024			単 243号	
コンクリート吹付機運転			週	0. 024			単 244号	
ホイールローダ運転			週	0. 024			単 245号	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 024			単 246号	
大型ブレーカ運転			週	0. 024			単 247号	
火薬(雷管含む)		通常断面, DI, 下半, 15	m	1			単 260号	
吹付コンクリート		通常断面, DI, 下半, 15, 普通(ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	m	1			単 261号	
ロックボルト			m	1			単 267号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 90号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工		通常断面, DI, 下半, 15	m	1			単 263号	
鏡吹付施工労務費			式	1				
諸雑費(その他機械)+鏡吹付機械費			式	1				
諸雑費(その他材料)+鏡吹付材料費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 91号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DI, 下半, 15, 0. 5<L<=1. 2km , 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 096			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 92号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 69			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル世話役			人	0. 69			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル特殊工			人	4. 14			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル作業員			人	0. 69			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
ドリルジャンボ運転			週	0. 075			単 243号	
コンクリート吹付機運転			週	0. 075			単 244号	
ホイールローダ運転			週	0. 075			単 245号	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 075			単 246号	
大型ブレイカ運転			週	0. 075			単 247号	
火薬(雷管含む)		通常断面, DIII, 上半, 50	m	1			単 268号	
吹付コンクリート		通常断面, DIII, 上半, 50, 普通(標準), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	m	1			単 269号	
ロックボルト			m	1			単 270号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 92号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工		通常断面, D111, 上半, 50	m	1			単 271号	
鏡吹付施工労務費			式	1				
諸雑費(その他機械)+鏡吹付機械費			式	1				
諸雑費(その他材料)+鏡吹付材料費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 93号	集塵機運転	通常断面, DIII, 上半, 50, 電気式 200 0m3/min級	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
集塵機運転		電気式 2000m3/min級	週	0. 075			単 252号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 94号	ずり出し工(ダンプトラック運転)		単位	m	単位数量	68. 1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DIII, 上半, 50, L<=0. 5km, 普通	m	27. 685			単 99号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DIII, 上半, 50, 0. 5<L<=1. 2 km, 普通	m	40. 415			単 272号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 95号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 35			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル世話役			人	0. 35			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル特殊工			人	2. 1			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル作業員			人	0. 35			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
ドリルジャンボ運転			週	0. 02			単 243号	
コンクリート吹付機運転			週	0. 02			単 244号	
ホイールローダ運転			週	0. 02			単 245号	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 02			単 246号	
大型ブレイカ運転			週	0. 02			単 247号	
火薬(雷管含む)		通常断面, DIII, 下半, 15	m	1			単 273号	
吹付コンクリート		通常断面, DIII, 下半, 15, 普通(標準), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	m	1			単 274号	
ロックボルト			m	1			単 267号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 95号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工		通常断面, D111, 下半, 15	m	1			単 275号	
鏡吹付施工労務費			式	1				
諸雑費(その他機械)+鏡吹付機械費			式	1				
諸雑費(その他材料)+鏡吹付材料費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 96号	集塵機運転	通常断面, DIII, 下半, 15, 電気式 200 0m3/min級	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
集塵機運転		電気式 2000m3/min級	週	0. 02			単 252号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 97号	ずり出し工(ダンプトラック運転)		単位	m	単位数量	71. 492	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DIII, 下半, 15, L<=0. 5km, 普通	m	29. 386			単 100号	
ずり出し工(ダンプトラック運転)		通常断面, DIII, 下半, 15, 0. 5<L<=1. 2 km, 普通	m	42. 106			単 276号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 98号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 69			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル世話役			人	0. 69			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル特殊工			人	4. 14			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
トンネル作業員			人	0. 69			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
ドリルジャンボ運転			週	0. 075			単 243号	
コンクリート吹付機運転			週	0. 075			単 244号	
ホイールローダ運転			週	0. 075			単 245号	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	週	0. 075			単 246号	
大型ブレイカ運転			週	0. 075			単 247号	
火薬(雷管含む)		通常断面, DIII, 上半, 50	m	1			単 268号	
吹付コンクリート		通常断面, DIII, 上半, 50, 普通(ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	m	1			単 269号	
ロックボルト			m	1			単 277号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 98号	掘削等 掘削吹付、ロックボルト、金網、鋼製支保		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工		通常断面, DIII, 上半, 50	m	1			単 271号	
鏡吹付施工労務費			式	1				
諸雑費(その他機械)+鏡吹付機械費			式	1				
諸雑費(その他材料)+鏡吹付材料費			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 99号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DIII, 上半, 50, L<=0. 5km, 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 225			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 100号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DIII, 下半, 15, L<=0. 5km, 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 06			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 101号	処分費 (m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
処分費 コンクリート塊（無筋）			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 102号	覆工コンクリート工等	通常断面, CII, 60, 透水性緩衝材t=3mm m シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C=270kg/m3以上	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 15				
トンネル特殊工			人	0. 61				
トンネル作業員			人	0. 15				
コンクリートポンプ車運転			週	0. 02			単 278号	
諸雑費(その他機械)(率)			式	1				
生コンクリート 18-15-40 C=270以上高炉			m3	8. 54				
防水シート(NATM) 0. 8mm+3. 0mm			m2	22. 84				
諸雑費(その他材料)(率)			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 103号	型枠工(覆工コンクリート)	標準(五心円), 本坑用, 15. 9m, 808. 7m	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 16				
トンネル特殊工			人	0. 63				
トンネル作業員			人	0. 16				
スライト・セントル損料(本坑用) L=10. 5			m	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 104号	防水工	通常断面, CII, 60, 15. 9m, 808. 7m	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 158				
トンネル特殊工			人	0. 295				
トンネル作業員			人	0. 158				
防水工作業台車 L=6. 0			m	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 105号	覆工コンクリート工等	通常断面, DI, 60, 透水性緩衝材t=3mm シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C=2 70kg/m3以上	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 15				
トンネル特殊工			人	0. 61				
トンネル作業員			人	0. 15			8h・総8h(時間外0h・深夜0h)交替なし	
コンクリートポンプ車運転			週	0. 02			単 278号	
諸雑費(その他機械)(率)			式	1				
生コンクリート 18-15-40 C=270以上高炉			m3	7. 89				
防水シート(NATM) 0. 8mm+3. 0mm			m2	22. 945				
諸雑費(その他材料)(率)			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 106号	防水工	通常断面, DI, 60, 15. 9m, 808. 7m	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 158				
トンネル特殊工			人	0. 297				
トンネル作業員			人	0. 158				
防水工作業台車 L=6. 0			m	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 107号	覆工コンクリート工等	通常断面, DIII, 65, 透水性緩衝材t=3mm シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C=270kg/m3以上	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 15				
トンネル特殊工			人	0. 61				
トンネル作業員			人	0. 15			8h・総8h(時間外0h・深夜0h)交替なし	
コンクリートポンプ車運転			週	0. 02			単 278号	
諸雑費(その他機械)(率)			式	1				
生コンクリート 18-15-40 C=270以上高炉			m3	8. 97				
防水シート(NATM) 0. 8mm+3. 0mm			m2	23. 119				
諸雑費(その他材料)(率)			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 108号	防水工	通常断面, DIII, 65, 15. 9m, 808. 7m	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 159				
トンネル特殊工			人	0. 299				
トンネル作業員			人	0. 159				
防水工作業台車 L=6. 0			m	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 109号	覆工コンクリート工等	通常断面, DIII, 65, 透水性緩衝材t=3mm シート部t=0. 8mm, 18-15-40(高炉) C=270kg/m3以上	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 15				
トンネル特殊工			人	0. 61				
トンネル作業員			人	0. 15				
コンクリートポンプ車運転			週	0. 02			単 278号	
諸雑費(その他機械)(率)			式	1				
生コンクリート 18-15-40 C=270以上高炉			m3	8. 97				
防水シート(NATM) 0. 8mm+3. 0mm			m2	23. 119				
諸雑費(その他材料)(率)			式	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 110号	鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 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[油圧伸縮ｼﾞｯﾌﾟ型] 25t吊			日	0. 04				
鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ用棒鋼 SD345 D16～25			t	1. 03				
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円／t	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 111号	鉄筋組立(トンネル内構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 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	
トンネル世話役			人	0. 4				
トンネル特殊工			人	2. 9				
トンネル作業員			人	0. 2				
ラフテレンクレーン[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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 112号	トンネル掘削工 (大型ブレイカ掘削)	DI, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 15				
トンネル特殊工			人	0. 44				
トンネル作業員			人	0. 15				
大型ブレイカ運転			日	0. 15			単 279号	
バックホウ(トンネル専用)[後方超小旋回] 排出ガス対策型(第3次)山積0. 45m3		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しなない, 0時間	時間	0. 94			単 280号	
チェン 大型ブレイカ(1300kg級)			本	0. 01				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 113号	トンネル掘削し締固め工	標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 07				
トンネル特殊工			人	0. 15				
トンネル作業員			人	0. 07				
バックホウ(トンネル専用)[後方超小旋回] 排出ガス対策型(第3次)山積0. 45m3		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しなない, 0時間	時間	0. 45			単 280号	
振動ローリ運転			日	0. 07			単 281号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 114号	トンネル掘り出し工	DI, 普通, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル特殊工			人	0. 1			8h・総8h(時間外0h・深夜0h)交替なし	
ダンプトラック(トンネル工事用)[オンロード] 10t積		0, 岩石工の割増対象にしない, 0, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	時間	0. 83			単 282号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 115号	埋戻材の積込作業	25%, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
バックホウ(クロー) [標準・超低騒音型] 排ガス型(第3次) 山積0. 8m3		0, 一般土工・中硬岩・硬岩, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	時間	0. 48			単 283号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 116号	インバート掘削工 (大型ブレーカ掘削)	DI, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 15			8h・総8h(時間外0h・深夜0h)交替なし	
トンネル特殊工			人	0. 44				
トンネル作業員			人	0. 15				
大型ブレーカ運転			日	0. 15			単 279号	
バックホウ(トンネル専用)[後方超小旋回] 排出ガス対策型(第3次)山積0. 45m3		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しなない, 0時間	時間	0. 94			単 280号	
チェン 大型ブレーカ(1300kg級)			本	0. 01				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 117号	トンネル掘削し締固め工	標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 07				
トンネル特殊工			人	0. 15				
トンネル作業員			人	0. 07				
バックホウ(トンネル専用)[後方超小旋回] 排出ガス対策型(第3次)山積0. 45m3		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しなない, 0時間	時間	0. 45			単 280号	
振動ローリ運転			日	0. 07			単 281号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 118号	トンネル掘り出し工	DI, 普通, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル特殊工			人	0. 1				
ダンプトラック(トンネル工事用) [オンロード] 10t積		0, 岩石工の割増対象にしない, 0, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	時間	0. 83			単 282号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 119号	インバート掘削工 (大型ブレーカ掘削)	DIII, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 15				
トンネル特殊工			人	0. 44				
トンネル作業員			人	0. 15				
大型ブレーカ運転			日	0. 15			単 279号	
バックホウ(トンネル専用)[後方超小旋回] 排出ガス対策型(第3次)山積0. 45m3		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しなない, 0時間	時間	0. 94			単 280号	
チェン 大型ブレーカ(1300kg級)			本	0. 01				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 120号	トンネル掘り出し工	DIII, 普通, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル特殊工			人	0. 1				
ダンプトラック(トンネル工事用) [オンロード] 10t積		0, 岩石工の割増対象にしない, 0, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	時間	0. 83			単 282号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 121号	トンネル掘削し締固め工	標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 07				
トンネル特殊工			人	0. 15				
トンネル作業員			人	0. 07				
バックホウ(トンネル専用)[後方超小旋回] 排出ガス対策型(第3次)山積0. 45m3		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しなない, 0時間	時間	0. 45			単 280号	
振動ローリ運転			日	0. 07			単 281号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 122号	トンネル掘り出し工	DIII, 普通, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル特殊工			人	0. 1				
ダンプトラック(トンネル工事用) [オンロード] 10t積		0, 岩石工の割増対象にしない, 0, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	時間	0. 83			単 282号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 123号	インバート型枠工		単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
インバート型枠工(製作)			m2	100			単 284号	
インバート型枠工(設置・撤去)			m2	100			単 285号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 124号	インバートコンクリート工	各種, 標準	単位	m3	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 12				
トンネル特殊工			人	0. 62				
トンネル作業員			人	0. 12				
生コンクリート 18-8-40C=230以上高炉W/C≤60%			m3	10. 4				
コンクリートポンプ車運転		標準	時間	0. 8			単 286号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 125号	鉄筋組立(一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 126号	打設・注入工		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 49			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル世話役			人	0. 49			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル特殊工			人	2. 94			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル作業員			人	0. 49			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
材料費 薬液注入管 φ27. 2 L=3000			本	19. 5				
材料費 ビット φ45クロスビット			個	0. 172				
材料費 ロット H32-T38×3. 00m			本	0. 076				
材料費 シャンクスリーフ SLR38/S32			個	0. 059				
材料費 注入材 本注入用シリカレジン			kg	585				
材料費 コーキングカプセル			本	39				
材料費 コーキングウエス			kg	19. 5				
材料費 ミキシングユニット			個	2				

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 126号	打設・注入工		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 耐圧テリハリーホース φ12×1.5mホールバルフ付			本	4				
材料費 耐圧テリハリーホース φ12×20.0m			本	0.4				
トリルシヤンホ〔ホイール式〕(NATM用機械) (第3次)3フーム・2バスケット 170kg超級		0, ト初軟岩1, 普通, 0時間, 交替制を 適用しない, 0, しない, しない, 0時間	時間	2.77				単 287号 〔暫定歩掛〕
トラッククレーン〔油圧伸縮シブ型〕 4.9t吊			時間	0.25				単 288号 〔暫定歩掛〕
トラック〔普通型〕 4～4.5t積			時間	0.17				単 289号 〔暫定歩掛〕
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 127号	先行削孔・マーキング工		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 336			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル世話役			人	0. 336			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル特殊工			人	2. 014			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル作業員			人	0. 336			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
材料費 親子ビット φ130			個	0. 03				
材料費 ロット32HMT×3. 05m			本	0. 011				
材料費 ジャンクスリーブ SLR38/S32			個	0. 011				
トリルシヤンホ運転			日	0. 22			単 290号 [暫定歩掛]	
諸雑費(率)			式	1			[暫定歩掛]労務費対象 2%	
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 128号	打設工		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	1. 638			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル世話役			人	1. 638			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル特殊工			人	9. 829			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル作業員			人	1. 638			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
材料費 溝付鋼管 普通鋼管 φ 76. 3			組	25			単 291号	
材料費 ユニットピット ケーシングリング付			個	25				
材料費 ピットアダプターAD-90			個	2. 044				
材料費 ロット 32HMT×3. 05m			本	1. 281				
材料費 ロット 32HMT×4. 00m			本	0. 427				
材料費 ロットスリーブ SLS32			個	1. 281				
材料費 シャンクスリーブ SLR38/S32			個	0. 427				
材料費 ネジプロテクターPT			個	5				

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 128号	打設工		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 セントライザー			組	0. 153				
材料費 サブセントライザー			組	0. 153				
トールシヤンホ運転			日	1. 409			単 290号 [暫定歩掛]	
トラック[クレーン装置付] ベーストラック4～4. 5t積 吊能力2. 9t			日	1. 186			単 292号 [暫定歩掛]	
諸雑費(率)			式	1			[暫定歩掛]労務費対象 2%	
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 129号	注入工 シリカゼン		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 879			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル世話役			人	0. 879			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル特殊工			人	5. 271			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル作業員			人	0. 879			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
材料費 注入材 本注入用シリカゼン			kg	3, 125				
材料費 インサートホース 12. 5m用			本	25				
材料費 コーキング剤 コーキングチューブ			本	50				
材料費 コーキングウエス			kg	25				
材料費 ミキシングユニット			個	6				
材料費 耐圧テリハリーホース φ12×1. 5mボールバルブ付			本	6				
材料費 耐圧テリハリーホース φ12×20. 0m			本	0. 75				
ウレタン注入ポンプ 運転			日	4. 33			単 293号	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 129号	注入工 シリカレジン		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ト`リルシ`ャンボ`運転			日	0. 524			単 290号 [暫定歩掛]	
トラック[クレーン装置付] ベ`ーストラック4〜4. 5t積 吊能力2. 9t			日	0. 524			単 292号 [暫定歩掛]	
諸雑費(率)			式	1			[暫定歩掛]労務費対象 2%	
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 130号	鏡吹付コンクリート工 t=50mm追加分(トンネル掘削時鏡吹付50mm)		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 033			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル世話役			人	0. 033			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル特殊工			人	0. 2			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
トンネル作業員			人	0. 033			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替[暫定歩掛]	
吹付コンクリート			m2	44. 96			単 294号	
コンクリート吹付機運転			日	0. 05			単 295号 [暫定歩掛]	
アシベータートラック(トラックミキサ) トラック架装型 混合容量4. 2～4. 5m3			日	0. 047			単 296号 [暫定歩掛]	
吹付プラント設備運転		一括練混ぜ	日	0. 357			単 297号 [暫定歩掛]	
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 131号	裏面排水設置工		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
暗渠排水管		据付, 波状管, 50～150mm, 要, 全ての費用	m	1				
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 132号	ロックボルト		単位	本	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L3000mm18t耐力			本	10				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	10				
材料費 ナット M24(ロックボルト トンネル用)			個	10				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	10				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 066				
合計								
単価							円／本	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 133号	プレート		単位	kg	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 広幅平鋼 無規格 9~25mm×200~400			t	0. 001				
合計								
単価							円/kg	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 134号	モルタル吹付工	5cm, 250m2以上500m2未満, 無, 無	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	
法面工(モルタル吹付) 厚5cm			m2	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 135号	ドリルジャンボ運転		単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ドリルジャンボ運転			日	5			単 298号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 136号	コンクリート吹付機運転		単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート吹付機運転			日	5			単 299号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 137号	吹付ﾌﾟﾗﾝﾄ設備運転	一括練混ぜ	単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
吹付ﾌﾟﾗﾝﾄ設備運転		一括練混ぜ	日	5			単 300号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 138号	吹付コンクリート		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	
セメント(普通ポルトランド) バール			t	0. 36				
コンクリート用骨材 砂 洗い 荒目			m3	0. 8				
コンクリート用骨材 砕石15～5mm			m3	0. 47				
急結剤 急結剤(吹付けコンクリート用)			kg	32. 4				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 139号	ロックボルト工		単位	本	単位数量	6	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L4000mm 18t耐力			本	6				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	6				
材料費 ナット M24(ロックボルト トンネル用)			個	6				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	6				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 175				
合計								
単価							円／本	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 140号	既設擁壁取壊し		単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
構造物とりこわし		無筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 不要	m3	1			単 301号	
殻運搬		コンクリート(無筋)構造物とりこわし, 機械積込, 無し, 10. 9km以下, 全ての費用	m3	1				
処分費 コンクリート塊 (無筋)			m3	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 141号	ラフテレンクレーン運転	25t吊 排ガス対策型(第3次基準値)	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	92				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮シブ型] 排出ガス対策型(第3次基準値)25t吊		機械条件:供用 持込	供用日	1. 49				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/日	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 142号	土のう工	仕捨・積立	単位	袋	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
購入土 流用土			m3	2				
普通作業員			人	3				
土のう 62×48cm			袋	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／袋	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 143号	機械播種施工による植生工	種子散布工, 100m2未満, 無	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	
法面工 種子散布			m2	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 144号	型枠工(覆工コンクリート)	標準(五心円), 本坑用, 15. 865m, 808. 71m	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	0. 16				
トンネル特殊工			人	0. 63				
トンネル作業員			人	0. 16			8h・総8h(時間外0h・深夜0h)交替なし	
スライト・セントル損料(本坑用) L=10. 5			m	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 145号	鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 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				
鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ用棒鋼 SD345 D29～32			t	1. 03				
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円／t	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 146号	鉄筋組立(一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 147号	鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 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				
鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ用棒鋼 SD345 D13			t	1. 03				
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円／t	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 148号	鉄筋組立(一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 149号	足場工	手摺先行型枠組足場, 必要, 標準(1. 0)	単位	掛m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	1. 6				
とび工			人	8. 5				
普通作業員			人	1. 3				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞｯﾌﾟ型] 25t吊			日	1. 4				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／掛m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 150号	材料費(枚)		単位	枚	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 黒御影石 6文字 600×(1500+1500)×75			枚	1				
合計								
単価							円／枚	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 151号	吹付プラント設備組立・解体	組立, 標準(1. 0)	単位	基	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	9				
特殊作業員			人	9. 5				
普通作業員			人	8				
設備機械工			人	6. 5				
電工			人	5. 5				
とび工			人	20. 5				
溶接工			人	3. 5				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	4				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／基	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 152号	吹付プラント設備組立・解体	解体, 標準(1. 0)	単位	基	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	5				
特殊作業員			人	3				
普通作業員			人	2				
設備機械工			人	2. 5				
電工			人	2. 5				
とび工			人	14. 5				
溶接工			人	1. 5				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	3. 5				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／基	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 153号	構造物とりこわし	無筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 必要	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
無筋構造物 昼間 機械施工 制約無			m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 154号	スライツセントル組立・解体	組立, 標準(1. 0)	単位	基	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	8. 5				
特殊作業員			人	40. 5				
普通作業員			人	7				
設備機械工			人	7				
とび工			人	17. 5				
電工			人	5				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	7				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／基	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 155号	スライツセントル組立・解体	解体, 標準(1. 0)	単位	基	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	6				
特殊作業員			人	20				
普通作業員			人	2				
設備機械工			人	5				
とび工			人	13. 5				
電工			人	1. 5				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	5. 5				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／基	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 156号	坑外照明 500W投光器4個 掘削期間中8h/日		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 500W投光器 ガード取付金具付			個	4			電力設備の損料率 器 具類 2年未満	
電力料 高圧常時			kWh	4, 922				
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 157号	坑内照明 40W蛍光灯5m間隔(片側のみ)		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 40W蛍光灯 防湿・防雨型			個	162			電力設備の損料率 器具類 2年未満	
材料費 蛍光灯 スタート形 直管形(FL-40W)			個	162				
電力料 高压常時			kWh	16, 944			掘削中間(15. 08月×1/2)	
電力料 高压常時			kWh	1, 058			掘削完了～覆工完了期間(1. 0月)	
電力料 低压常時			kWh	2, 665			覆工完了後期間(2. 52月)	
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 158号	切羽照明 500W投光器 切羽部6個 覆工部4個		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 500W投光器 ガード取付金具付			個	10			電力設備の損料率 器具類 2年未満	
電力料 高圧常時			kWh	15, 689			掘削期間 (15. 08月)	
電力料 高圧常時			kWh	5, 230			覆工期間 (7. 54月)	
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 159号	単段運転電力料		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	
電力料 高压常時			kWh	777				
合計								
単価							円／日	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 160号	2段運転電力料		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	
電力料 高压常時			kWh	1, 553				
合計								
単価							円／日	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 161号	防水工作業台車組立解体	組立, 標準(1. 0)	単位	基	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	2. 4				
特殊作業員			人	10				
普通作業員			人	1. 4				
設備機械工			人	1. 9				
とび工			人	2. 4				
電工			人	1. 4				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型] 25t吊			日	1. 5				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／基	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 162号	防水工作業台車組立解体	解体, 標準(1. 0)	単位	基	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	1. 4				
特殊作業員			人	4. 3				
普通作業員			人	1				
設備機械工			人	0. 5				
とび工			人	1. 9				
ラフテレーンクレーン[油圧伸縮ｼﾌﾞ型] 25t吊			日	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／基	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 163号	散水車[トラック架装型] 5500～6500L	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	単位	時間	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(一般)			人	0. 18				
軽油			L	4. 9				
散水車[トラック架装型] 5500～6500L			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／時間	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 164号	給水設備運転		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	
小型多段遠心ポンプ タービン片吸込 モータ駆動 口径65mm 4段 全揚程45m		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0日, 2交替, 0, しない, しない, 17時間	日	1			単 302号	
水槽(一般工事用) [鋼板製簡易水槽] 20m3			供用日	1. 41				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/日	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 165号	仮設備保守 (掘削作業～支保工作業)		単位	箇月	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
普通作業員			人	40. 8			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
設備機械工			人	40. 8			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
電工			人	40. 8			8h・総16h(時間外0h・深夜4h)2交替	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／箇月	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 166号	仮設備保守(支保工作業後)		単位	箇月	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
普通作業員			人	20. 4				
設備機械工			人	20. 4				
電工			人	20. 4				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／箇月	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 167号	濁水処理設備設置・撤去	設置, 標準(1. 0)	単位	箇所	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	4				
電工			人	4				
設備機械工			人	9				
普通作業員			人	5				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	2				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 168号	濁水処理設備設置・撤去	撤去, 標準(1. 0)	単位	箇所	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	3				
電工			人	1				
設備機械工			人	4				
普通作業員			人	3				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 169号	濁水処理設備運転	30m3/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	
電力料 高圧常時			kWh	173				
濁水処理装置[ホ-タフ-ル型・機械処理沈殿方式] 脱水機付 処理能力30m3/h			日	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 170号	濁水処理設備運転	60m3/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	
電力料 高圧常時			kWh	351				
濁水処理装置[ホ-タフ-ル型・機械処理沈殿方式] 脱水機付 処理能力60m3/h			日	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 171号	薬品費		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 無機凝集剤 PAC 排水処理用 JIS 1475			kg	30, 050				
材料費 高分子凝集剤 土木用(アニオン・ノン系)紙袋			kg	901				
材料費 液化炭酸 ホンペ			kg	26, 446				
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 172号	濁水処理設備保守点検		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	
設備機械工			人	0. 2				
普通作業員			人	0. 5				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／回	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 173号	泥土運搬	無, 35km以下, 普通	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	
ダンプトラック運転		普通	日	0. 04			単 303号	
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 174号	処分費 (m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
処分費 建設汚泥			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 175号	トンネル坑口用防音扉		単位	基	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
防音扉設置・撤去		設置, 標準	m2	60			単 304号	
防音扉設置・撤去		撤去, 標準	m2	60			単 305号	
材料費 トンネル坑口用防音扉ｸﾞﾗｽｳｰﾙ150mm砂粋10mm60m2			基	1			損料率：2年未満	
合計								
単価							円／基	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 176号	防音壁 H=10. 0m(杭基礎)		単位	箇所	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 防音壁 H=10. 0m(杭基礎)			m	20			損料率：2年未満	
組立工(防音壁 H=10. 0m)			m	20			単 306号 [暫定単価]	
解体工(防音壁 H=10. 0m)			m	20			単 307号 [暫定単価]	
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 177号	防音壁 H= 3. 0m(コンクリート基礎)		単位	箇所	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 防音壁 H= 3. 0m(コンクリート基礎)			m	20			損料率：2年未満	
組立工(防音壁 H=3. 0m)			m	20			単 308号 [暫定単価]	
解体工(防音壁 H=3. 0m)			m	20			単 309号 [暫定単価]	
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 178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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 179号	コンクリート舗装工 機械舗設	2車, 標準	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	0. 73				
特殊作業員			人	1. 12				
普通作業員			人	2. 98				
左官			人	0. 66				
コンクリートスプレッタ〔勾配可変型〕 ブレード式 舗装幅 5. 0～8. 5m		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	時間	1. 31			単 310号	
コンクリートフィニッシャ〔勾配可変型〕 舗装幅 5. 0～8. 5m		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	時間	1. 31			単 311号	
コンクリートベアラ〔勾配可変型〕 舗装幅 5. 0～8. 5m		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	時間	1. 31			単 312号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 180号	コンクリート舗装工(材料)	99. 4m2/100m2, 0t/100m2, 0. 202t/100m2, 曲げ 4. 5-2. 5-40(高炉), 0. 15m, 無	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
生コンクリート 曲げ4. 5-2. 5-40 高炉			m3	15. 6				
アスファルト乳剤 PK-3 フォライムコート用			L	126				
鉄筋金網(SD295) D6×150×150			m2	99. 4				
鉄筋金網(SD295) D13×100～250			t	0				
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD295 D13			t	0. 202				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 181号	コンクリート舗装工(材料)	93. 1m2/100m2, 0t/100m2, 0. 13t/100m2, 曲げ 4. 5-2. 5-40(高炉), 0. 15m, 無	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
生コンクリート 曲げ4. 5-2. 5-40 高炉			m3	15. 6				
アスファルト乳剤 PK-3 フォライムコート用			L	126				
鉄筋金網(SD295) D6×150×150			m2	93. 1				
鉄筋金網(SD295) D13×100～250			t	0				
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD295 D13			t	0. 13				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 182号	コンクリート舗装工(材料)	0m2/100m2, 1t/100m2, 0t/100m2, 曲げ 4. 5-2. 5-40(高炉), 0. 15m, 無	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
生コンクリート 曲げ4. 5-2. 5-40 高炉			m3	15. 6				
アスファルト乳剤 PK-3 フォライムコート用			L	126				
鉄筋金網(SD295) D6×150×150			m2	0				
鉄筋金網(SD295) D13×100～250			t	1				
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD295 D13			t	0				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 183号	コンクリート舗装工 人力舗設	20cm未満	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	1. 08				
特殊作業員			人	3. 35				
普通作業員			人	6. 38				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 184号	コンクリート舗装工(材料)	0m2/100m2, 0t/100m2, 0t/100m2, 各種 , 0. 07m, 無	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
生コンクリート 18-8-25 (20) 高炉			m3	7. 28				
アスファルト乳剤 PK-3 フォライムコート用			L	126				
鉄筋金網 (SD295) D6×150×150			m2	0				
鉄筋金網 (SD295) D13×100～250			t	0				
鉄筋コンクリート用棒鋼 SD295 D13			t	0				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 185号	コンクリート舗装工(目地工) 縦目地工	1001. 6本/1000m, 0本/1000m, 0kg/100 0m, 0個/1000m, 0m2/1000m, 440kg/100 0m, 0kg/1000m, 1000m/1000m	単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
タイバー コンクリート舗装金具 タイバー D22×1000mm			本	1, 001. 6				
ねじ付タイバー			本	0				
クロスバー			kg	0				
チェアー			個	0				
目地板			m2	0				
目地材 加熱注入式目地材 高弾性			kg	440				
シール材			kg	0				
材料費 縦ダミー目地 木材 △目地棒(h=50mm)			m	1, 000				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 186号	コンクリート舗装工(目地工) 縦目地工	933. 3本/1000m, 0本/1000m, 0kg/1000 m, 0個/1000m, 0m2/1000m, 440kg/1000 m, 0kg/1000m, 1000m/1000m	単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
タイバー コンクリート舗装金具 タイバー D22×1000mm			本	933. 3				
ねじ付タイバー			本	0				
クロスバー			kg	0				
チェアー			個	0				
目地板			m2	0				
目地材 加熱注入式目地材 高弾性			kg	440				
シール材			kg	0				
材料費 縦ダミー目地 木材 △目地棒(h=50mm)			m	1, 000				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 187号	コンクリート舗装工(目地工) 縦目地工	1000本/1000m, 0本/1000m, 0kg/1000m , 0個/1000m, 0m2/1000m, 440kg/1000m , 0kg/1000m, 1000m/1000m	単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
タイバー コンクリート舗装金具 タイバー D22×1000mm			本	1, 000				
ねじ付タイバー			本	0				
クロスバー			kg	0				
チェアー			個	0				
目地板			m2	0				
目地材 加熱注入式目地材 高弾性			kg	440				
シール材			kg	0				
材料費 縦ダミー目地 木材 △目地棒(h=50mm)			m	1, 000				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 188号	コンクリート舗装工(目地工) 縦目地工	0本/1000m, 0本/1000m, 0kg/1000m, 0 個/1000m, 110. 1m2/1000m, 440kg/100 0m, 0kg/1000m, 0m/1000m	単位	m	単位数量	1, 000	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
タイバー			本	0				
ねじ付タイバー			本	0				
クロスバー			kg	0				
チェアー			個	0				
目地板 厚10mm			m2	110. 1				
目地材 加熱注入式目地材 高弾性			kg	440				
シール材			kg	0				
材料費			m	0				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 189号	標識板設置 (案内標識[路線番号除く])	新設, 2. 0m2以上, カプセル型・カプセル レンズ, 10m2未満, 無, 無, 無	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	
標識板設置(案内標識[番号除く])新設 カプセル型・レンズ2m2以上金具含			m2	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 190号	1号U型側溝 PU1-300×300 L=600mm		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
U型側溝		据付け, 無し, 無し, 側溝(各種), L=60 0mm, 60を超え300kg/個以下, 無し, 無 し, 有り, 再生クラッシュ 40～0, 0. 5m3/	m	1			単 313号	
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 191号	1号集水桝 400×400×450		単位	個	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		小型構造物, 人力打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 有り, 全ての費用	m3	0. 07				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	0. 79				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40〜0, 全ての費用	m2	0. 36				
合計								
単価							円／個	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 192号	排水管 φ 200		単位	m	単位数量	24	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
排水管設置		無し	m	24				
排水管材料費			式	1			単 314号 [暫定単価]	
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 193号	円形水路 φ 200、L=2000		単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
管(函)渠型側溝		据付, 200mm以上300mm以下, 無し, 全ての費用	m	10				
コンクリート		小型構造物, 人力打設, 18-8-25(高炉), 一般養生, 有り, 全ての費用	m3	0. 42				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	2				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 194号	蓋版	据付け, 無し, 蓋版(各種), 40kg/枚以下, 無し, 無し	単位	枚	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
蓋版コンクリート・鋼製 昼間 40kg以下 制約無			枚	100				
側溝蓋 鋼製 ^{クレーンク} T-25490/290×410×50/95			枚	100			[暫定単価]	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/枚	

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 195号	構造物とりこわし	鉄筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 不要	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	
鉄筋構造物 昼間 機械施工 制約無			m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 196号	処分費(m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
処分費 コンクリート塊 (鉄筋)			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 197号	吹付枠工[市場単価]	梁断面 300×300, 100m以上250m未満	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
吹付枠工(モルタル・コンクリート)			m	100				
梁断面 300×300								
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 198号	水切モルタル・コンクリート 加算額 [市場単価]		単位	m 3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
現場吹付法枠工 加算額			m3	100				
水切モルタル・コンクリート								
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m 3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 199号	機械播種施工による植生工	植生基材吹付工, 3cm, 100m2以上250m2未満, 無, 無, 有	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	
法面工(植生基材吹付)厚3cm			m2	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 200号	ラス張工[市場単価]	100m2以上250m2未満, 無	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ラス張工			m2	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 201号	鉄筋挿入工	II 削孔に要する重機の搬入困難, 2. 1m/箇所, 65mm/箇所, 2. 5m/箇所, 標準 (0. 4), 100m以上200m未満	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋挿入工(ロックボルト工) 現場条件II			m	1				
材料費 異形棒鋼ロックボルト D19 SD345(めっき付き)			m	1. 19				
グラウト材 グラウト注入材			m3	0. 005				
材料費 頭部処理の材料費(D19用角座金、ナット等)			組	0. 476				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 202号	鉄筋挿入工の仮設足場工		単位	空m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋挿入工 足場工 現場条件II 仮設足場の設置・撤去			空m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／空m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 203号	削孔機械の上下移動		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	
鉄筋挿入工 上下移動工 現場条件II 削孔機械の上下移動			回	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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 204号	吹付枠工[市場単価]	梁断面 300×300, 50m未満	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
吹付枠工(モルタル・コンクリート) 梁断面 300×300			m	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 205号	防護柵(横断・転落防止柵)設置工	コンクリート建込,ビーム式・パネル式, 3m, 100m未満, 無	単位	m	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
横断・転落防止柵設置工 C0建込用 ビーム式・パネル式			m	100				
防護柵(P種) 4段ビーム型コンクリート建込 2. 3×42. 7×3000			m	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 206号	モルタル吹付工	8cm, 250m2以上500m2未満, 無, 無	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	
法面工(モルタル吹付) 厚8cm			m2	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 207号	1号U型側溝 PU1-B300-H300 L=600		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
U型側溝		据付け, 無し, 無し, 側溝(各種), L=600mm, 60を超え300kg/個以下, 無し, 無し, 有り, 再生クラッシュヤン 40～0, 0. 5m3/	m	1			単 313号	
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 208号	1号U型水路		単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート		小型構造物, クレーン車打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 打設高約17m以下、距離約17m以下, 標準, 全ての費用	m3	2. 7				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	26				
目地板		30m2未満, 瀝青繊維質目地板t=10	m2	0. 27				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40~0, 全ての費用	m2	9				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 209号	2-1号U型水路		単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート	小型構造物, クレーン車打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 打設高約17m以下、距離約17m以下, 標準, 全ての費用		m3	3				
型枠	一般型枠, 小型構造物		m2	30				
目地板	30m2未満, 瀝青繊維質目地板t=10		m2	0. 3				
基礎碎石	12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40~0, 全ての費用		m2	9				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 210号	2-2号U型水路		単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート		小型構造物, クレーン車打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 打設高約17m以下、距離約17m以下, 標準, 全ての費用	m3	3. 723				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	39. 64				
目地板		30m2未満, 瀝青繊維質目地板t=10	m2	0. 37				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシャー 40～0, 全ての費用	m2	9				
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 221			単 315号	
鉄筋組立 (一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 221			単 316号	
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 211号	縦水路蓋		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ステンレス鋼板 (t=3mm) 800×1000 穴 φ 14×4			枚	1			[暫定単価]	
材料費 金属拡張アンカー スリーブ 打込み式M12×L100mm			本	4				
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 212号	1号集水桝		単位	箇所	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		小型構造物, バックホウ(クレーン機能付) 打設, 18-8-25(高炉), 一般養生, 全ての費用	m3	0. 432				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	4. 78				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40〜0, 全ての費用	m2	1. 21				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 213号	2号集水桝		単位	箇所	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	小型構造物, クレーン車打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 打設高約17m以下、距離約17m以下, 標準, 全ての費用		m3	0. 418				
型枠	一般型枠, 小型構造物		m2	4. 18				
基礎碎石	12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40〜0, 全ての費用		m2	1. 21				
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 019			単 315号	
鉄筋組立 (一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 019			単 316号	
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 214号	3号集水桧		単位	箇所	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		小型構造物, 人力打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	0. 646				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	6. 04				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40〜0, 全ての費用	m2	1. 44				
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 046			単 315号	
鉄筋組立 (一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 046			単 316号	
材料費 足掛金物 バイオステップ TWA30-17HP			個	2				
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 215号	4号集水桝		単位	箇所	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		小型構造物, クレーン車打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 打設高約17m以下、距離約17m以下, 標準, 全ての費用	m3	0. 734				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	8. 02				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40〜0, 全ての費用	m2	1. 44				
材料費 足掛金物 バイオステップ TWA30-17HP			個	2				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 216号	5号集水桝 500×400×700		単位	箇所	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		小型構造物, 人力打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	0. 309				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	3. 722				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40〜0, 全ての費用	m2	0. 68				
蓋版		据付け, 無し, 蓋版 (各種), 40kg/枚以下, 無し, 無し	枚	1			単 317号	
合計								
単価							円/箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 217号	6-1号集水桝 500×500×700		単位	箇所	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		小型構造物, 人力打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	0. 289				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	3. 348				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40〜0, 全ての費用	m2	0. 765				
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 011			単 315号	
鉄筋組立 (一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 011			単 316号	
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 218号	6-2号集水桝 500×500×700		単位	箇所	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		小型構造物, 人力打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	0. 325				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	3. 828				
基礎碎石		12. 5cmを超え17. 5cm以下, 再生クラッシュ 40〜0, 全ての費用	m2	0. 81				
鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 011			単 315号	
鉄筋組立 (一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 D13			t	0. 011			単 316号	
合計								
単価							円／箇所	

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000	0. 0 0
単 219号	管渠工 φ 300		単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋コンクリート台付管		据付, 300mm, 2m/個, 全ての費用	m	10				
モルタル 1:3 高炉			m3	0. 07				
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 220号	1号カッター		単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
歩車道境界ブロック		設置, B種(180/205×250×600), 無し, 無し	m	16. 5				
コンクリート		小型構造物, 人力打設, 18-8-25(高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	0. 717				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	2. 16				
基礎砕石		7. 5cmを超え12. 5cm以下, 再生クラッシュ 40~0, 全ての費用	m2	7				
目地板		30m2未満, 瀝青繊維質目地板t=10	m2	0. 07				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 221号	2号カッター		単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート		小型構造物, 人力打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 無し, 全ての費用	m3	0. 535				
型枠		一般型枠, 小型構造物	m2	1. 5				
基礎碎石		7. 5cmを超え12. 5cm以下, 再生クラッシュヤ ン 40〜0, 全ての費用	m2	4. 15				
目地板		30m2未満, 瀝青繊維質目地板t=10	m2	0. 05				
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 222号	車道舗装		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
表層(車道・路肩部)		3. 0m超, 50mm, 再生密粒度アスコン(13), フライムコート PK-3, 全ての費用	m2	504				
上層路盤(車道・路肩部)		再生粒度調整砕石 RM-30, 100mm, 1層施工, 全ての費用	m2	464				
下層路盤(車道・路肩部)		200mm, 1層施工, 再生クラッシュラン RC-40, 全ての費用	m2	255				
下層路盤(車道・路肩部)		76mm, 1層施工, 再生クラッシュラン RC-40, 全ての費用	m2	37				
合計								

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 223号	車道舗装(町道)		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
表層(車道・路肩部)		1. 4m以上3. 0m以下, 50mm, 再生密粒度アスコン(13), フライムコト PK-3, 全ての費用	m2	34				
下層路盤(車道・路肩部)		100mm, 1層施工, 再生クラッシュラン RC-30, 全ての費用	m2	34				
合計								

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 224号	防護柵設置工(ガードレール設置工)	土中建込, Gr-C-4E 塗装品, 21m以上50m未満, 無, 無, 無, 加算無し	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ガードレール設置工 土中建込用 Gr-C-4E 塗装			m	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 225号	防護柵設置工(ガードレール設置工)	コンクリート建込, Gr-C-2B 塗装品, 21m未満, 無, 無, 無, 加算無し	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ガードレール設置工 C0建込用 Gr-C-2B 塗装			m	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 226号	仮設防護柵撤去	無し, 無し, H鋼基礎	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
仮設防護柵撤去(H鋼基礎) 制約無し 昼間			m	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 227号	処分費 (m3)		単位	m3	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
処分費 アスファルト塊			m3	100				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 228号	コンクリート吹付工	10cm, 100m2未満, 無, 無	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	
法面工 (コンクリート吹付) 厚10cm			m2	1				
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 229号	機械播種施工による植生工	植生基材吹付工, 3cm, 100m2未満, 無, 無, 有	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	
法面工(植生基材吹付) 厚3cm			m2	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m2	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 230号	鉄筋挿入工 I 3. 1m/箇所, 90mm/箇所, 3. 5m/箇所, 標準(0. 4), 20m以下, 100m未満		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋挿入工(ロックボルト工) 現場条件 I 90mm/箇所			m	1			[暫定単価]	
材料費 異形棒鋼ロックボルト D22 SD345(めっき付き)			m	1. 129				
グラウト材 グラウト注入材			m3	0. 009				
材料費 頭部処理の材料費(D22用角座金、ナット等)			組	0. 323				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 231号	鉄筋挿入工	I 削孔に要する重機の搬入可能, 1. 6 m/箇所, 65mm/箇所, 2m/箇所, 標準 (0. 4), 20m以下, 100m未満	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
鉄筋挿入工(ロックボルト工) 現場条件I			m	1				
材料費 異形棒鋼ロックボルト D19 SD345(めっき付き)			m	1. 25				
グラウト材 グラウト注入材			m3	0. 005				
材料費 頭部処理の材料費 (D19用角座金、ナット等)			組	0. 625				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 232号	ﾌﾟﾚｷﾞｬｽｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ基礎工 BC種 - 1200		単位	個	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ﾌﾟﾚｷﾞｬｽ擁壁設置		0. 5m以上1. 0m以下, 無し, 無し	m	2			[暫定単価]	
合計								
単価							円／個	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 233号	1号ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ Gr-C-2B		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
防護柵設置工(ｶﾞｰﾄﾞﾚｰﾙ設置工)		ｺﾝｸﾘｰﾄ建込, Gr-C-2B 塗装品, 21m未満, 無, 無, 無, 加算無し	m	1			単 225号	
合計								
単価							円／m	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 234号	1号シールコンクリート		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		小型構造物, クレーン車打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 打設高約17m以下、距離約17m以下, 標準, 全ての費用	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 235号	2号シールコンクリート		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		小型構造物, クレーン車打設, 18-8-25 (高炉), 一般養生, 打設高約17m以下、距離約17m以下, 標準, 全ての費用	m3	1				
合計								
単価							円／m3	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 236号	重建設機械分解組立輸送	分解組立+輸送(往復), トンネル用機械, 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	5. 4				
ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 237号	仮設材等の運搬 (鋼矢板、H形鋼、覆工板、敷鉄板等)	北海道・東北・北陸・中・四国・九州, 77 0km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	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	
基本運賃区分B 製品長12m以内 200kmまで			t	1				
基本運賃区分B 製品長12m以内 20km毎加算額			t	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 238号	仮設材等の積込み取卸し費	積込み、取卸し(往復分)	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	
積込み、取卸し費(仮設材等)			t	2				
合計								
単価							円/t	

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 239号	トンネル呼吸用保護具等費用		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
呼吸用保護具 トンネル建設工事用			現場	1				
総労務費			式	1				
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 240号	電力基本料金		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電力基本料金			式	1				
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 241号	電力基本料金		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電力基本料金			式	1				
合計								

2 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 242号	火薬庫類損料	小規模2年迄1日火薬使用量25kg超	単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
取扱所 損料 鋼製移動式 3. 2m2			1現場	1				
火工所 損料 組立テント式 1. 9m2			1現場	1				
合計								

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 243号	ドリルジャンボ運転		単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ドリルジャンボ運転			日	5			単 290号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 244号	コンクリート吹付機運転		単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリート吹付機運転			日	5			単 295号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 245号	ホイールロータ`運転		単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ホイールロータ`運転			日	5			単 318号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 246号	吹付ﾌﾟﾗﾝﾄ設備運転	一括練混ぜ	単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
吹付ﾌﾟﾗﾝﾄ設備運転		一括練混ぜ	日	5			単 297号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 247号	大型ﾌﾟﾚｰｶﾞ運転		単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
大型ﾌﾟﾚｰｶﾞ運転			日	5			単 319号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 248号	火薬(雷管含む)	通常断面, CII, 全断面, 60	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
火薬 含水爆薬(ゲル状) スラリー 200g(大口)			kg	48				
電気雷管 DS段発2～5段 脚線3. 0m(大口)			個	40				
電気雷管 DS段発6～10段 脚線3. 0m(大口)			個	40				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 249号	吹付コンクリート	通常断面, CII, 全断面, 60, 普通 (ﾊﾞﾗ) , コンクリート用骨材 砕石 15mm～5mm	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
セメント (普通ポルトランド) ﾊﾞﾗ			t	1. 631				
コンクリート用骨材 砂 洗い 荒目			m3	3. 624				
コンクリート用骨材 砕石15～5mm			m3	2. 129				
急結剤 急結剤 (吹付けコンクリート用)			kg	146. 772				
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 250号	ロックボルト		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L3000mm18t耐力			本	11. 67				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	11. 67				
材料費 ナット M24(ロックボルト トンネル用)			個	11. 67				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	11. 67				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 077				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 251号	H形鋼支保工	通常断面, CII, 全断面, 60	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-125			t	0. 315				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 252号	集塵機運転	電気式 2000m3/min級	単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
電気式集塵機 定格風量2000m3/min級		0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0日, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 17時間	日	5			単 320号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 253号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, CII, 全断面, 60, L<=0. 5km, 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 153			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 254号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, CII, 全断面, 60, 0. 5<L<=1. 2km, 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 204			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 255号	火薬(雷管含む)	通常断面, DI, 上半, 50	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
火薬 含水爆薬(ゲル状) スラリー 200g(大口)			kg	30				
電気雷管 DS段発2～5段 脚線3. 0m(大口)			個	35				
電気雷管 DS段発6～10段 脚線3. 0m(大口)			個	35				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 256号	吹付コンクリート	通常断面, DI, 上半, 50, 普通 (ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
セメント (普通ポルトランド) ハﾟﾗ			t	1. 969				
コンクリート用骨材 砂洗い 荒目			m3	4. 376				
コンクリート用骨材 砕石15～5mm			m3	2. 571				
急結剤 急結剤 (吹付けコンクリート用)			kg	177. 228				
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 257号	ロックボルト		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L4000mm 18t耐力			本	15				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	15				
材料費 ナット M24(ロックボルト トンネル用)			個	15				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	15				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 132				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 258号	H形鋼支保工	通常断面, DI, 上半, 50	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-125			t	0. 41				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 259号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DI, 上半, 50, L<=0. 5km, 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 18			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 260号	火薬(雷管含む)	通常断面, DI, 下半, 15	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
火薬 含水爆薬(ゲル状) スラリー 200g(大口)			kg	7. 5				
電気雷管 DS段発2～5段 脚線3. 0m(大口)			個	15				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 261号	吹付コンクリート	通常断面, DI, 下半, 15, 普通 (ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
セメント (普通ポルトランド) ハﾟﾗ			t	0. 263				
コンクリート用骨材 砂洗い 荒目			m3	0. 584				
コンクリート用骨材 砕石15～5mm			m3	0. 343				
急結剤 急結剤 (吹付けコンクリート用)			kg	23. 652				
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 262号	ロックボルト 発破 下半 断面積15m2		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L4000mm 18t耐力			本	2				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	2				
材料費 ナット M24(ロックボルト トンネル用)			個	2				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	2				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 018				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 263号	H形鋼支保工	通常断面, DI, 下半, 15	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-125			t	0. 073				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 264号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DI, 下半, 15, L<=0. 5km, 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 072			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 265号	ロックボルト 発破 上半 断面積50m2		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L4000mm 18t耐力			本	15				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	15				
材料費 ナット M24(ロックボルト トンネル用)			個	15				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	15				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 132				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 266号	ダンプトラック運転	普通	単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	日	5			単 321号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 267号	ロックボルト		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L4000mm 18t耐力			本	2				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	2				
材料費 ナット M24(ロックボルト トンネル用)			個	2				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	2				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 018				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 268号	火薬(雷管含む)	通常断面, DIII, 上半, 50	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
火薬 含水爆薬(ゲル状) スラリー 200g(大口)			kg	30				
電気雷管 DS段発2～5段 脚線3. 0m(大口)			個	35				
電気雷管 DS段発6～10段 脚線3. 0m(大口)			個	35				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 269号	吹付コンクリート	通常断面, DIII, 上半, 50, 普通(ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
セメント(普通ポルトランド) ハﾟﾗ			t	2. 74				
コンクリート用骨材 砂 洗い 荒目			m3	6. 088				
コンクリート用骨材 砕石15～5mm			m3	3. 577				
急結剤 急結剤(吹付けコンクリート用)			kg	246. 564				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 270号	ロックボルト		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L4000mm 18t耐力			本	6				
材料費 異形棒鋼ロックボルトD25×L3000mmSD345 12t耐力			本	19. 5				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	6				
材料費 ナット M24 (ロックボルト トネル用)			個	6				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	6				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 182				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 271号	H形鋼支保工	通常断面, DIII, 上半, 50	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-200			t	0. 843				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 272号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DIII, 上半, 50, 0. 5<L<=1. 2 km, 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 3			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 273号	火薬(雷管含む)	通常断面, DIII, 下半, 15	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
火薬 含水爆薬(ゲル状) スラリー 200g(大口)			kg	7. 5				
電気雷管 DS段発2～5段 脚線3. 0m(大口)			個	15				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 274号	吹付コンクリート	通常断面, DIII, 下半, 15, 普通(ハﾟﾗ), コンクリート用骨材砕石 15mm～5mm	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
セメント(普通ポルトランド) ハﾟﾗ			t	0. 367				
コンクリート用骨材 砂 洗い 荒目			m3	0. 816				
コンクリート用骨材 砕石15～5mm			m3	0. 479				
急結剤 急結剤(吹付けコンクリート用)			kg	33. 048				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 275号	H形鋼支保工	通常断面, DIII, 下半, 15	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
H形鋼支保工 曲げ本体 SS400 H-200			t	0. 135				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 276号	ずり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DIII, 下半, 15, 0. 5<L<=1. 2 km, 普通	単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
ダンプトラック運転		普通	週	0. 08			単 266号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 277号	ロックボルト		単位	m	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 ねじり棒鋼ロックボルト TD24×L4000mm 18t耐力			本	6				
材料費 角ワッシャー 150×150×厚9mm			枚	6				
材料費 ナット M24(ロックボルト トンネル用)			個	6				
材料費 保護マット 圧縮加工布状繊維物□300*10mmフェルト			枚	6				
ドライモルタル (ロックボルト用)			m3	0. 053				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 278号	コンクリートポンプ車運転		単位	週	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
コンクリートポンプ車運転			日	5			単 322号	
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／週	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 279号	大型ﾌﾟﾚｰｶ運転		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	
軽油			L	45				
大型ﾌﾟﾚｰｶ(ﾊﾞｰｽﾏｼﾝ含む)NATM用機械 排ｶﾞｽ(第3次) 油圧式1300kg級 20t級			日	1				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 280号	バックホウ(トンネル専用)〔後方超小旋回〕 排出ガス対策型(第3次)山積0. 45m3	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	単位	時間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
軽油			L	8. 6				
バックホウ(トンネル専用機)〔後方超小旋回型〕 排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0. 45m3			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 281号	振動ロー運転		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	
軽油			L	14				
振動ロー(舗装用)[搭乗・コンパクト式] 運転質量3～4t			日	1. 7				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 282号	ダンプトラック(トンネル工事用) [オンロード] 10t積	0, 岩石工の割増対象にしない, 0, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	単位	時間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
軽油			L	9. 8				
ダンプトラック(トンネル工事用) [オンロード] 10t積			時間	1				
タイヤ損耗費 10t積級 普通			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 283号	ハックホウ(クロー) [標準・超低騒音型] 排ガス型(第3次) 山積0. 8m3	0, 一般土工・中硬岩・硬岩, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 0時間	単位	時間	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	0. 17				
軽油			L	15				
ハックホウ(クロー型) [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		岩石割増: 0. 25	時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 284号	インバート型枠工(製作)		単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	1. 5				
型わく工			人	5. 9				
普通作業員			人	1. 5				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 285号	インバート型枠工(設置・撤去)		単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
トンネル世話役			人	4				
トンネル特殊工			人	16. 1				
トンネル作業員			人	4				
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 286号	コンクリートポンプ車運転	標準	単位	時間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
軽油			L	13				
コンクリートポンプ車[トラック架装・ブーム式] 圧送能力 90～110m3/h			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 287号	ト ^レ リルシ ^ン ホ ^ス [ホイール式] (NATM用機械) (第3次)3フ ^ー ム・2バ ^ス ケット 170kg超級	0, ト ^ン ネル軟岩1, 普通, 0時間, 交替制を 適用しない, 0, しない, しない, 0時間	単位	時間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
軽油			L	21				
電力料 高圧常時			kWh	68				
ト ^レ リルシ ^ン ホ ^ス [ホイール式] (NATM用機械) (第3次)3フ ^ー ム・2バ ^ス ケット 170kg超級		岩石割増:無し	時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 288号	トラッククレーン〔油圧伸縮ｼﾌﾞ型〕 4. 9t吊		単位	時間	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	0. 16				
軽油			L	4. 8				
トラッククレーン〔油圧伸縮ｼﾌﾞ型〕 4. 9t吊			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 289号	トラック[普通型] 4～4. 5t積		単位	時間	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
軽油			L	5. 5				
トラック[普通型] 4～4. 5t積			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 290号	ト ^レ リルシ ^ン ボ ^ン 運 ^ン 転		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	
電力料 高压常時			kWh	544				
ト ^レ リルシ ^ン ボ ^ン 〔ホイール式〕(NATM用機械) (第3次)3フ ^ォ ーム・2バスケット 170kg超級		機械条件:供用 持込	供用日	1. 41				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 291号	材料費 溝付鋼管 普通鋼管 φ 76. 3		単位	組	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 溝付鋼管 (先端スリット無) φ 76. 3*4. 2*3430			本	1			ケーシングトップ含	
材料費 溝付鋼管 (中間スリット無) φ 76. 3*4. 2*3030			本	2				
材料費 溝付鋼管 (端末縦横スリット) φ 76. 3*4. 2*3100			本	1				
合計								
単価							円／組	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 292号	トラック[クレーン装置付] ベーストラック4～4. 5t積 吊能力2. 9t		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	
軽油			L	31				
トラック[クレーン装置付] ベーストラック4～4. 5t積 吊能力2. 9t		機械条件:供用 持込	供用日	1. 23				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 293号	ウルタン注入ポンプ 運転		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	
電力料 高压常時			kWh	37. 8				
ウルタン注入ポンプ 機械損料 流量・圧力チャート			日	1				
合計								
単価							円／日	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 294号	吹付コンクリート		単位	m2	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
セメント(普通ポルトランド) バール			t	0. 023				
コンクリート用骨材 砂 洗い 荒目			m3	0. 05				
コンクリート用骨材 砕石15～5mm			m3	0. 029				
急結剤 急結剤(吹付けコンクリート用)			kg	2. 025				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m2	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 295号	コンクリート吹付機運転		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	
電力料 高圧常時			kWh	363				
コンクリート吹付機[湿式R一体C搭載エレクト型] 排ガス対策型(第3次)6～22m3/h級 7m級		機械条件:供用 持込	供用日	1. 41				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 296号	アシテータトラック(トラックミキサ) トラック架装型 混合容量4. 2～4. 5m3		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	
軽油			L	65				
アシテータトラック(トラックミキサ) トラック架装型 混合容量4. 2～4. 5m3		機械条件:供用 持込	供用日	1. 19				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 297号	吹付ﾌﾟﾗﾝﾄ設備運転	一括練混ぜ	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	
電力料 高圧常時			kWh	24				
ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾟﾗﾝﾄ[ﾊﾞｯﾁ型・定置式] 一括練り混ぜﾀｲﾌﾟ 能力25m3/h		機械条件:供用 持込	供用日	1. 41				
セメントサイロ (鋼製溶接構造) 容量30t 排出能力20t/h		機械条件:供用 持込	供用日	1. 41				
骨材ﾌｵｯﾊﾟ 15m3×3			供用日	1. 41				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 298号	ト ^レ リルシ ^ン ボ ^ン 運 ^ン 転		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	
電力料 高压常時			kWh	544				
ト ^レ リルシ ^ン ボ ^ン 〔ホイール式〕(NATM用機械) (第3次)37 [°] ーム・2 ^ハ スケット 170kg超級		機械条件:供用 持込	供用日	1. 41				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 299号	コンクリート吹付機運転		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	
電力料 高圧常時			kWh	363				
コンクリート吹付機[湿式R一体C搭載エレクト型] 排ガス対策型(第3次)6～22m3/h級 7m級		機械条件:供用 持込	供用日	1. 41				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 300号	吹付プラント設備運転	一括練混ぜ	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	
電力料 高圧常時			kWh	24				
コンクリートプラント[バッチ型・定置式] 一括練り混ぜタイプ 能力25m3/h		機械条件: 供用 持込	供用日	1. 41				
セメントサイロ (鋼製溶接構造) 容量30t 排出能力20t/h		機械条件: 供用 持込	供用日	1. 41				
骨材ホッパー 15m3×3			供用日	1. 41				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 301号	構造物とりこわし	無筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 不要	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
無筋構造物 昼間 機械施工 制約無			m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 302号	小型多段遠心ポンプ（タービンポンプ）片吸込 モータ駆動 口径65mm 4段 全揚程45m	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0日, 2交替, 0, しない, しない, 17時間	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	
電力料 高压常時			kWh	85				
小型多段遠心ポンプ（タービンポンプ）[片吸込] モータ駆動型 口径φ65mm 4段 全揚程45m		交替制割増：2 交替, 運転日当り運転 時間：17 h	日	1				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 303号	ダンプトラック運転	普通	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(一般)			人	1				
軽油			L	32				
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] 4t積級		機械条件:供用 持込	供用日	1. 18				
タイヤ損耗費 4t積級 普通 供用日			供用日	1. 18				
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. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 304号	防音扉設置・撤去	設置, 標準	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	4				
特殊作業員			人	10. 8				
普通作業員			人	4. 9				
とび工			人	6. 1				
溶接工			人	1. 3				
ラフテレーンクレーン〔油圧伸縮ｼﾌﾞ型〕 25t吊			日	1. 6				
高所作業車運転			日	2. 1			単 323号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 305号	防音扉設置・撤去	撤去, 標準	単位	m2	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
土木一般世話役			人	2. 2				
特殊作業員			人	6. 2				
普通作業員			人	2. 7				
とび工			人	3. 9				
溶接工			人	0. 5				
ラフテレーンクレーン〔油圧伸縮ｼﾌﾞ型〕 25t吊			日	1. 6				
高所作業車運転			日	2			単 323号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m2	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 306号	組立工(防音壁 H=10. 0m)		単位	m	単位数量	20	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
パイロハンマ施工による H形鋼打込み		陸上, 電動式 60kW, 無し, H300, 9m以下	本	11			単 324号	
鉄骨工事(組立工 防音壁 H=10. 0m)			t	10. 5			[暫定単価]	
パネル工事(組立工 防音壁 H=10. 0m)			m2	200			[暫定単価]	
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 307号	解体工(防音壁 H=10. 0m)		単位	m	単位数量	20	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
パイロンマ施工による H形鋼引抜き		陸上, 電動式60kW, 9m以下	本	11			単 325号	
鉄骨工事(解体工 防音壁 H=10. 0m)			t	10. 5			[暫定単価]	
ハネル工事(解体工 防音壁 H=10. 0m)			m2	200			[暫定単価]	
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 308号	組立工(防音壁 H=3. 0m)		単位	m	単位数量	20	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, 18-8-25(高炉), 10m3以上100m3未満, 一般養生, 延長無し, 全ての費用	m3	12. 1				
型枠		一般型枠, 鉄筋・無筋構造物	m2	25. 3				
材料費 アンカーボルト L型 ナット付 M20×300mm 黒皮			本	44				
鉄骨工事(防音壁 H=3. 0m)			t	1. 6			[暫定単価]	
パネル工事(防音壁 H=3. 0m)			m2	60			[暫定単価]	
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 309号	解体工(防音壁 H=3. 0m)		単位	m	単位数量	20	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
構造物とりこわし		無筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 必要	m3	12. 1			単 326号	
殻運搬		コンクリート(無筋)構造物とりこわし, 機械積込, 無し, 14. 4km以下, 全ての費用	m3	12. 1				
処分費(m3)			m3	12. 1			単 101号	
鉄骨工事(解体工 防音壁 H=3. 0m)			t	1. 6			[暫定単価]	
パ 柵工事(解体工 防音壁 H=3. 0m)			m2	60			[暫定単価]	
合計								
単価							円／m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 310号	コンクリートスプレッタ〔勾配可変型〕 プレート式 舗装幅 5. 0～8. 5m	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	単位	時間	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	0. 17				
軽油			L	3. 3				
コンクリートスプレッタ〔勾配可変型・プレート式〕 舗装幅 5. 0～8. 5m			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 311号	コンクリートフィニッシュ[勾配可変型] 舗装幅 5. 0～8. 5m	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	単位	時間	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	0. 16				
軽油			L	7. 1				
コンクリートフィニッシュ[勾配可変型] 舗装幅 5. 0～8. 5m			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 312号	コンクリートレベラ[勾配可変型] 舗装幅 5. 0～8. 5m	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0時間, 交替制を適用しない, 0, しな い, しない, 0時間	単位	時間	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	0. 16				
軽油			L	2. 2				
コンクリートレベラ[勾配可変型] 舗装幅 5. 0～8. 5m			時間	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／時間	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 313号	U型側溝	据付け, 無し, 無し, 側溝(各種), L=600mm, 60を超え300kg/個以下, 無し, 無し, 有り, 再生クラッシュラン 40〜0, 0. 5m3/	単位	m	単位数量	10	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
U型側溝 昼間 L600 300kg以下 制約無			m	10				
側溝 鉄筋コンクリートU形300B H30×H30×L60cm			個	16. 5				
再生クラッシュラン RC-40			m3	0. 6				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/m	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 314号	排水管材料費		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 直管 VP200 L=3249			本	1			[暫定単価]	
材料費 直管 VP200 L=3096			本	1			[暫定単価]	
材料費 直管 VP200 L=1320			本	1			[暫定単価]	
材料費 直管 VP200 L=4200			本	2			[暫定単価]	
材料費 曲管 VP200 L=1583			本	1			[暫定単価]	
材料費 曲管 VP200 L=1579			本	1			[暫定単価]	
材料費 曲管 VP200 L=1580			本	1			[暫定単価]	
材料費 曲管 VP200 L=1474			本	1			[暫定単価]	
材料費 曲管 VP200 L=1283			本	1			[暫定単価]	
材料費 取付金具 S1 亜鉛メッキ仕様(B, N, アンカー含)			個	1			[暫定単価]	
材料費 取付金具 S2 亜鉛メッキ仕様(B, N, アンカー含)			個	1			[暫定単価]	
材料費 取付金具 S3 亜鉛メッキ仕様(B, N, アンカー含)			個	5			[暫定単価]	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 314号	排水管材料費		単位	式	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
材料費 伸縮継手 JA-1 200用			本	2				
合計								

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 315号	鉄筋加工 鉄筋材料規格・径:SD345 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[油圧伸縮ｼﾞｯﾌﾟ型] 25t吊			日	0. 04				
鉄筋ｺﾝｸﾘｰﾄ用棒鋼 SD345 D13			t	1. 03				
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円／t	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 316号	鉄筋組立(一般構造物) 鉄筋材料規格・径:SD345 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[油圧伸縮ジブ型] 25t吊			日	0. 11				
諸雑費(率)			式	1				
合計								
単価							円/t	

3 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 317号	蓋版	据付け, 無し, 蓋版(各種), 40kg/枚以下, 無し, 無し	単位	枚	単位数量	100	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
蓋版コンクリート・鋼製 昼間 40kg以下 制約無			枚	100				
側溝蓋 鋼製クレーンクレーン蓋110度開閉400×500用T-25			枚	100				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/枚	

4 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 318号	ホイルロータ`運転		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	
軽油			L	88				
ホイルロータ` (トンネル専用機) [SD式] 排出ガ`ス対策型 (第2次基準値) 山積2. 3m3		機械条件: 供用 持込	供用日	1. 41				
諸雑費 (まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

4 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 319号	大型ﾌﾟﾚｰｶ運転		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	
軽油			L	45				
大型ﾌﾟﾚｰｶ(ﾊﾞｰｽﾏｼﾝ含む)NATM用機械 排ｶﾞｽ(第3次) 油圧式1300kg級 20t級			日	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

4 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 320号	電気式集塵機 定格風量2000m3/min級	0, 岩石工の割増対象にしない, 普通, 0日, 交替制を適用しない, 0, しない, しない, 17時間	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	
電力料 高圧常時			kWh	493				
電気式集塵機 定格風量2000m3/min級		運転日当り運転時間:17 h	日	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/日	

4 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 063-00000 0. 0 0

単 321号	ダンプトラック運転	普通	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	
軽油			L	70				
ダンプトラック(トンネル工事用)[オンロード] 10t積		機械条件:供用 持込	供用日	1. 4				
タイヤ損耗費 10t積級 普通 供用日			供用日	1. 4				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円/日	

4 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 322号	コンクリートポンプ車運転		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	
軽油			L	58				
コンクリートポンプ車[トラック架装・配管式] 圧送能力 55m3/h		機械条件:供用 持込	供用日	1. 41				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

4 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 323号	高所作業車運転		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	
軽油			L	22				
高所作業車(トラック架装リフト車)フ-ム型 標準デッキタイプ 作業床高さ12m			日	1. 5				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

4 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 324号	ハ゜イフ゜ロハンマ施工による H形鋼打込み	陸上, 電動式 60kW, 無し, H300, 9m以下	単位	本	単位数量	10	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. 357				
とび工			人	0. 714				
普通作業員			人	0. 357				
ハ゜イフ゜ロハンマ杭打機運転 (陸上施工)		打込み, 電動式60kW, H300	日	0. 357			単 327号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／本	

4 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 325号	ハ゜イフ゜ロハンマ施工による H形鋼引抜き	陸上, 電動式60kW, 9m以下	単位	本	単位数量	10	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. 172				
とび工			人	0. 345				
普通作業員			人	0. 172				
ハ゜イフ゜ロハンマ杭打機運転 (陸上施工)		引抜き, 電動式60kW	日	0. 172			単 328号	
諸雑費(率+まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／本	

4 次単価表

						単価使用年月	2026. 04	
						歩掛適用年月	2026. 04	
						労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0	
単 326号	構造物とりこわし	無筋構造物, 機械施工, 無し, 無し, 必要	単位	m3	単位数量	1	単価	
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要	
無筋構造物 昼間 機械施工 制約無			m3	1				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／m3	

5 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 327号	ハ゜イﾌﾟﾛﾊﾝﾏ杭打機運転 (陸上施工)	打込み, 電動式60kW, H300	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	76				
ハ゜イﾌﾟﾛﾊﾝﾏ(単体)〔電動式・普通型〕 461～480kN 60kW		機械条件: 供用 持込	供用日	1. 31				
ｸﾛｰﾗｸﾚｰﾝ〔油圧駆動ｳｲﾝﾁ・ﾗﾁｻｼﾞﾌﾞ〕 排出ｶﾞｽ対策型(2014年規制) 50～55t吊		機械条件: 供用 持込	供用日	1. 31				
諸雑費(まるめ)			式	1				
合計								
単価							円／日	

5 次単価表

単価使用年月	2026. 04
歩掛適用年月	2026. 04
労務調整係数	1. 000-00000 0. 0 0

単 328号	ハ゜イフ゜ロハンマ杭打機運転 (陸上施工)	引抜き, 電動式60kW	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	76				
ハ゜イフ゜ロハンマ(単体) [電動式・普通型] 461～480kN 60kW		機械条件: 供用 持込	供用日	1. 31				
クローラークレーン [油圧駆動ウインチ・ラチシ゜フ] 排出カ゜ス対策型 (2014年規制) 50～55t吊		機械条件: 供用 持込	供用日	1. 31				
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	道路改築工事					
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	0.947	7,021	
L001010004	バックホウ(クローラ)〔標準・クレーン機能付き〕	山積0.8m3(平積0.6m3)2.9t吊	日	0.332	3,787	
L001010007	バックホウ(クローラ)〔標準〕	山積0.8m3(平積0.6m3)	日	10.358	105,644	
L001010008	バックホウ(クローラ)〔標準・クレーン機能付き〕	山積0.28m3(平積0.2m3)1.7t吊	日	71.023	475,120	
L001010011	バックホウ(クローラ)〔後方超小旋回型〕	山積0.28m3(平積0.2m3)	日	0.729	4,536	
L001010012	バックホウ(クローラ)後方超小旋回型	山積0.45m3(平積0.35m3)	日	2.063	14,871	
L001011005	小型バックホウ(クローラ)後方超小旋回クレーン	山積0.09m3(平積0.07m3)0.9t吊	日	54.845	238,558	
L001050002	ロードローラ〔マカダム〕	運転質量10～12t	日	19.021	98,841	
L001060001	タイヤローラ〔普通型〕	運転質量3～4t	日	0.038	155	
L001060004	タイヤローラ〔普通型〕	運転質量13～14t	日	18.599	96,659	
L001070001	振動ローラ(舗装用)〔ハンド・ガイド式〕	運転質量0.5～0.6t	日	4.305	6,845	
L001070002	振動ローラ(舗装用)〔ハンド・ガイド式〕	運転質量0.8～1.1t	日	1.422	2,829	
L001070011	振動ローラ(舗装用)〔搭乗・コンバインド式〕	運転質量3～4t	日	37.814	204,888	
L001071001	振動ローラ(土工用)フラット・シングルドラム型	運転質量11～12t	日	0.398	4,696	
L001081002	高所作業車(トラック架装リフト車)ブーム型	標準デッキタイプ 作業床高さ12m	日	3.69	38,745	
L001081004	高所作業車(トラック架装リフト車)ブーム型	幅広旋回タイプ 作業床高10-12m以下	日	1.307	26,640	
L001120001	トラッククレーン〔油圧伸縮ジブ型〕	4.9t吊	日	0.6	22,560	

機労材集計リスト（機械）

工事名	道路改築工事					
単価コード	名 称	規 格	単位	数量	金額	摘要
L001130004	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型]	16t吊	日	0.964	46,282	
L001130006	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ｼﾞﾌﾞ型]	25t吊	日	50.603	2,692,099	
L001180001	ﾀﾝﾊﾟ 及びﾋﾞﾗﾝﾏ	質量 60～80kg	日	22.243	14,456	
L001210001	ｱｽﾌｧﾙﾄﾌｨﾆｯｼﾔ	[ﾎｲｰﾙ型]舗装幅1.4～3.0m	日	0.046	749	
L001210002	ｱｽﾌｧﾙﾄﾌｨﾆｯｼﾔ	[ﾎｲｰﾙ型]舗装幅2.3～6.0m	日	0.272	8,915	
M000101103	ﾌﾞﾙﾄﾞｰｻﾞﾞ [普通]	排出ｶﾞｽ対策型(2014年規制) 15t級	供用日	1.914	49,756	
M000201100	小型ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ型) [後方超小旋回型]	超低騒音型 排ｶﾞｽ型(第3次) 山積0.09m3	供用日	5.588	31,731	
M000202034	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ) [標準]	排ｶﾞｽ型(第1次) 山積1.4m3	供用日	161.482	4,069,028	
M000202062	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ) [標準・ｸﾚﾝ機能付き]	排ｶﾞｽ型(第1次) 山積0.45m3 2.9t吊	供用日	1.297	13,224	
M000202090	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ型) [標準型・超低騒音型]	排出ｶﾞｽ対策型(第3次基準値) 山積0.8m3	供用日	21.548	433,077	
M000202090	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ型) [標準型・超低騒音型]	排出ｶﾞｽ対策型(第3次基準値) 山積0.8m3	時間	126.208	705,505	
M000202096	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ) [後方超小旋回型]	排ｶﾞｽ型(第2次) 山積0.28m3	供用日	32.554	275,371	
M000202123	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ) [後方超小旋回・超低騒音]	排出ｶﾞｽ対策型(2014年規制) 山積0.45m3	供用日	8.033	146,178	
M000202128	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ) [後方超小旋回・超低騒音]	ｸﾚﾝ付2014年 山積0.45m3吊2.9t	供用日	2.624	54,834	
M000202129	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ) [後方超小旋回・超低騒音]	ｸﾚﾝ付2014年 山積0.5m3 吊2.9t	供用日	17.586	370,839	
M000202142	ﾊﾞｯｸﾎｯ(ｸﾛｰﾗ型) [標準型]	排出ｶﾞｽ対策型(2014年規制) 山積0.8m3	供用日	10.381	223,080	
M000301002	ﾀﾞﾝﾌﾟ ﾄﾗｯｸ [ｵﾝﾛｰﾄﾞ・ﾃﾞｨｰｾﾞﾙ]	4t積級	供用日	10.1	83,937	

機労材集計リスト（機械）

工事名	道路改築工事					
単価コード	名 称	規 格	単位	数量	金額	摘要
M000301005	タンブトラック[オンロード・ディーゼル]	10t積級	供用日	1,530.744	31,910,198	
M000302004	トラック[普通型]	4～4.5t積	時間	1.019	1,591	
M000302013	トラック[クレーン装置付]	ベーストラック4～4.5t積 吊能力2.9t	供用日	27.342	278,897	
M000401205	クローラークレーン[油圧駆動ウインチ・ラチスシブ]	排出ガス対策型(2014年規制)50～55t吊	供用日	0.762	48,557	
M000402008	トラッククレーン[油圧伸縮シブ型]	4.9t吊	時間	1.499	3,659	
M000403043	ラフレレンクレーン[油圧伸縮シブ型]	排出ガス対策型(第3次基準値)25t吊	供用日	0.303	10,668	
M000503008	ハイパローハンマ(単体)[電動式・普通型]	461～480kN 60kW	供用日	0.762	16,541	
M000562009	セメントサイロ	(鋼製溶接構造) 容量30t 排出能力20t/h	供用日	407.372	2,391,276	
M000604006	大型ブレーカ(ベースマシン含まず)[油圧式]	質量1300kg級	供用日	19.337	210,714	
M000610016	大型ブレーカ(ベースマシン含む)NATM用機械	排ガス(第3次) 油圧式1300kg級 20t級	日	362.69	17,010,176	
M000611019	トリルジヤンボ[ホイール式](NATM用機械)	(第3次)3ﾌﾟｰﾙ・2ﾊﾞｽケット 170kg超級	供用日	441.436	171,277,344	
M000611019	トリルジヤンボ[ホイール式](NATM用機械)	(第3次)3ﾌﾟｰﾙ・2ﾊﾞｽケット 170kg超級	時間	16.619	1,178,357	
M000613021	バックホウ(トンネル専用機)[後方超小旋回型]	排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0.45m3	時間	612.063	5,074,008	
M000616014	ホイールロータ(トンネル専用機)[SD式]	排出ガス対策型(第2次基準値) 山積2.3m3	供用日	400.301	10,287,738	
M000619014	タンブトラック(トンネル工事用)[オンロード]	10t積	供用日	1,466.079	29,028,371	
M000619014	タンブトラック(トンネル工事用)[オンロード]	10t積	時間	435.964	1,547,675	
M000625025	コンクリート吹付機[湿式R一体C搭載エレクト型]	排ガス対策型(第3次)6～22m3/h級 7m級	供用日	402.656	118,381,049	

機労材集計リスト（機械）

工事名	道路改築工事					
単価コード	名 称	規 格	単位	数量	金額	摘要
M000640012	電気式集塵機	定格風量2000m3/min級	日	283.901	27,992,687	
M000640022	コンクリートプラント[バッチ型・定置式]	一括練り混ぜタイプ 能力25m3/h	供用日	407.372	11,895,275	
M000640025	骨材ホッパ	15m3×3	供用日	407.372	4,318,147	
M000665002	濁水処理装置[ポータブル型・機械処理沈殿方式]	脱水機付 処理能力30m3/h	日	106	11,554,000	
M000665003	濁水処理装置[ポータブル型・機械処理沈殿方式]	脱水機付 処理能力60m3/h	日	222	34,188,000	
M000701021	モータクレータ[土工用]	排出ガス対策(2014年規制)プレート幅3.1m	供用日	17.896	672,440	
M000806001	ランマ	質量60～80kg	供用日	5.925	3,169	
M000902004	アシテータトラック(トラックミキサ)	トラック架装型 混合容量4.2～4.5m3	供用日	0.727	9,678	
M000903002	コンクリートポンプ車[トラック架装・配管式]	圧送能力 55m3/h	供用日	113.843	3,358,380	
M000903010	コンクリートポンプ車[トラック架装・ブーム式]	圧送能力 90～110m3/h	供用日	3.784	199,846	
M000903010	コンクリートポンプ車[トラック架装・ブーム式]	圧送能力 90～110m3/h	時間	205.651	1,826,186	
M001008003	コンクリートスプレッタ[勾配可変型・プレート式]	舗装幅 5.0～8.5m	時間	81.613	2,538,164	
M001009004	コンクリートフィニッシャ[勾配可変型]	舗装幅 5.0～8.5m	時間	81.613	4,268,359	
M001010003	コンクリートレベラ[勾配可変型]	舗装幅 5.0～8.5m	時間	81.613	2,342,293	
M001108008	散水車[トラック架装型]	5500～6500L	時間	3,954	11,664,300	
M001161013	コンクリートカッタ[バキューム式(超低騒音型)]	湿式 切削深20cm級 プレート径φ56cm	供用日	0.243	3,155	
M001302012	小型多段遠心ポンプ(タービンポンプ)[片吸込]	モータ駆動型 口径φ65mm 4段 全揚程45m	日	308	511,280	

機労材集計リスト（機械）

[illegible]

見積単価一覧表

工事名	道路改築工事			
名称	規格	単位	単価	備考
グラウト材	グラウト注入材	m3	39,200	
コンクリート擁壁	BC型-1200	個	44,900	暫定単価
側溝蓋	鋼製グレーチング T-25 490/290×410×50/95	枚	60,000	暫定単価
材料費	縦ダミー目地 木材 目地棒(h=50mm)	m	520	
材料費	トンネル坑口用防音扉 グラスウール150mm 砂枠10mm A=60m2	基	7,200,000	
材料費	防音壁 H=10.0m(杭基礎)	m	414,000	
材料費	防音壁 H=3.0m (コンクリート基礎)	m	104,000	
材料費	クロスバー(SD345D13) チェアー付W=3.890m部(片側) チェアー:3.167個/mクロスバー:3.985kg/m	m	1,060	
材料費	クロスバー (SD345D13) チェアー付W=3.690m部(片側) チェアー:2.903個/m クロスバー:3.773kg/m	m	1,020	
材料費	クロスバー (SD345D13) チェアー付W=4.100m部(片側) チェアー:2.609個/m クロスバー:4.000kg/m	m	970	
材料費	クロスバー(SD345D13) チェアー付W=3.900m部(片側) チェアー:2.609個/m クロスバー:3.794kg/m	m	970	
材料費	クロスバー(SD345D13) チェアー付W=3.890m部(片側) チェアー:3.158個/m クロスバー:3.974kg/m	m	1,080	

見積単価一覧表

工事名	道路改築工事			
名称	規格	単位	単価	備考
材料費	クロスバー(SD345D13) チェアー付W=3.690m部(片側) チェアー:2.895個/m クロスバー:3.763kg/m	m	1,040	
材料費	ゴム発泡体目地板厚5mm	m2	1,610	
材料費	ロッド 32HMT×3.05m	本	51,400	
材料費	ロッド32HMT×4.00m	本	56,900	
材料費	インサートホース 12.5m用	本	36,500	
材料費	コーキング剤 コーキングチューブ	本	750	
材料費	耐圧デリバリーホース 12×1.5mボールバルブ付	本	5,950	
材料費	耐圧デリバリーホース 12×20.0m	本	17,800	
材料費	薬液注入管 φ27.2 L=3000	本	9,490	
材料費	ロット H32-T38×3.00m	本	58,600	
材料費	コーキングカプセル	本	630	
材料費	溝付鋼管(先端スリット無)φ76.3×4.2×3430ケーシング トップ含	本	31,400	

見積単価一覧表

工事名	道路改築工事			
名称	規格	単位	単価	備考
材料費	溝付鋼管(中間スリット無)φ76.3×4.2×3030	本	22,100	
材料費	溝付鋼管(端末縦横スリット)φ76.3×4.2×3100	本	25,500	
材料費	異形接続管 Φ300-Φ150	個	40,300	
材料費	異形接続管 Φ300-Φ100	個	35,200	
材料費	プレキャスト集水桝 200円形水路用 L=1000	個	57,800	
材料費	親子ビット 130	個	102,000	
材料費	シャンクスリーブ SLR38/S32	個	29,300	
材料費	ユニットビット ケーシングリング付	個	22,100	
材料費	ビットアダプターAD-90	個	78,200	
材料費	ロッドスリーブ SLS32	個	8,920	
材料費	ネジプロテクターPT	個	4,930	
材料費	ミキシングユニット	個	2,550	

見積単価一覧表

工事名	道路改築工事			
名称	規格	単位	単価	備考
材料費	ビット 45クロスビット	個	17,000	
材料費	取付金具 S1 亜鉛メッキ仕様	個	29,100	暫定単価
材料費	取付金具 S2 亜鉛メッキ仕様	個	29,100	暫定単価
材料費	取付金具 S3 亜鉛メッキ仕様	個	25,400	暫定単価
材料費	500W投光器 ガード取付金具付	個	5,640	
材料費	40W蛍光灯 防湿・防雨型	個	14,300	
材料費	保護マット 圧縮加工布状繊維物 300*10mm	枚	140	
材料費	黒御影石 6文字 600×3000 × 75	枚	880,000	
材料費	コーキングウエス	kg	310	
材料費	セントライザー	組	68,000	
材料費	サブセントライザー	組	49,300	
材料費	頭部処理の材料費(D19用角座金、ナット、ワッシャー、スペーサー、シース、頭部キャップ、先端キャップ)	組	6,780	

見積単価一覧表

工事名	道路改築工事			
名称	規格	単位	単価	備考
材料費	頭部処理の材料費(D22用角座金、ナット、ワッシャー、スペーサー、シース、頭部キャップ、先端キャップ)	組	6,910	
目地板	瀝青質板 t=25mm × 110mm	m2	8,160	
目地板	木材t=20mm × 70mm	m2	5,350	
電力料	高圧常時	kwh	27	
電力料	低圧常時	kwh	24	
処分費	建設汚泥	m3	14,300	
処分費	コンクリート塊(無筋)	m3	2,500	運搬距離 L=11.3km
処分費	コンクリート塊(鉄筋)	m3	3,500	運搬距離 L=11.3km
処分費	アスファルト塊	m3	2,300	運搬距離 L=11.3km
処分費	残土等処分(横野残土処理場)	m3	545	運搬距離 L=4.6km
再生粒度調整碎石	RM-30	m3	2,100	
電力設備	高圧受電設備	式	8,900,000	契約電力349kw 17ヶ月

見積単価一覧表

工事名	道路改築工事			
名称	規格	単位	単価	備考
電力設備	低圧受電設備	式	1,240,000	契約電力8kw 3ヶ月
水質管理費	有機スズ	検体	25,000	暫定単価
水質管理費	フタル酸エステル	検体	20,000	暫定単価
鉄骨工事	組立工 防音壁 H=10.0m	t	85,000	暫定単価
パネル工事	組立工 防音壁 H=10.0m	m2	3,600	暫定単価
鉄骨工事	解体工 防音壁 H=10.0m	t	59,500	暫定単価
パネル工事	解体工 防音壁 H=10.0m	m2	2,880	暫定単価
鉄骨工事	組立工 防音壁 H=3.0m	t	66,000	暫定単価
パネル工事	組立工 防音壁 H=3.0m	m2	3,000	暫定単価
鉄骨工事	解体工 防音壁 H=3.0m	t	46,200	暫定単価
パネル工事	解体工 防音壁 H=3.0m	m2	2,400	暫定単価
鉄筋挿入工	ロックボルト工 現場条件 I 90mm/箇所	m	10,254	暫定単価

見積単価一覧表

工事名	道路改築工事			
名称	規格	単位	単価	備考
材料費	直管 VP200 L=3249	本	35,900	暫定単価
材料費	直管 VP200 L=3096	本	35,900	暫定単価
材料費	直管 VP200 L=1320	本	14,200	暫定単価
材料費	直管 VP200 L=4200	本	29,900	暫定単価
材料費	曲管 VP200 L=1583	本	56,500	暫定単価
材料費	曲管 VP200 L=1579	本	54,700	暫定単価
材料費	曲管 VP200 L=1580	本	54,700	暫定単価
材料費	曲管 VP200 L=1474	本	54,700	暫定単価
材料費	曲管 VP200 L=1283	本	52,200	暫定単価
材料費	ステンレス製縞鋼板(板厚3mm)800×1000 φ14穴加工 ×4箇所	枚	103,400	暫定単価
鉄筋加工	鉄筋材料規格・径: SD345 D16～25	t	164,985	
鉄筋組立(トンネル内構造物)	鉄筋材料規格・径: SD345 D16～25	t	179,946	

見積単価一覧表

工事名	道路改築工事			
名称	規格	単位	単価	備考
鉄筋組立(一般構造物)	鉄筋材料規格・径: SD345 D16～25	t	110,336	
鉄筋加工	鉄筋材料規格・径:SD345 D29～32	t	147,783	
鉄筋組立(一般構造物)	鉄筋材料規格・径:SD345 D29～32	t	83,304	
鉄筋加工	鉄筋材料規格・径:SD345 D13	t	188,373	
鉄筋組立(一般構造物)	鉄筋材料規格・径:SD345 D13	t	134,055	
生コンクリート	曲げ4.5-2.5-40 高炉	m3	30,000	
電力基本料金	高圧電力 50～500kw未満	式	9,879,000	契約電力349kw 17ヶ月
電力基本料金	低圧電力 50kw未満	式	28,000	契約電力 8kw 3ヶ月
ウレタン注入ポンプ機械損料	流量・圧力チャート	日	19,200	
軸流ファン[反転軸流式・可変風量型]	サイレンサ型 1500m3/min 単段運転	日	27,400	
軸流ファン[反転軸流式・可変風量型]	サイレンサ型 1500m3/min 2段運転	日	54,800	

技術管理費積上げ項目一覧表

工事名	道路改築工事				
積上げ項目	土質等試験費				
番号	項目	規格仕様	単位	数量	備考
1	水素イオン濃度(PH)	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	6	掘削補助工(注入式フォアホーリング)
2	過マンガン酸カリウム消費量	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	6	掘削補助工(注入式フォアホーリング)
3	全有機炭素量(TOC)	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	3	掘削補助工(注入式フォアホーリング)
4	1.1.1-トリクロロエタン	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	3	掘削補助工(注入式フォアホーリング)
5	ジクロロメタン	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	3	掘削補助工(注入式フォアホーリング)
6	有機スズ	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	3	掘削補助工(注入式フォアホーリング)
7	フタル酸エステル	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)×3種	検体	9	掘削補助工(注入式フォアホーリング)
8	水素イオン濃度(PH)	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	68	掘削補助工(小口径長尺鋼管フォアパイルリング)
9	過マンガン酸カリウム消費量	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	68	掘削補助工(小口径長尺鋼管フォアパイルリング)
10	全有機炭素量(TOC)	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	3	掘削補助工(小口径長尺鋼管フォアパイルリング)
11	1.1.1-トリクロロエタン	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	3	掘削補助工(小口径長尺鋼管フォアパイルリング)
12	ジクロロメタン	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	3	掘削補助工(小口径長尺鋼管フォアパイルリング)
13	有機スズ	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)	検体	3	掘削補助工(小口径長尺鋼管フォアパイルリング)
14	フタル酸エステル	50m毎(注入作業前、注入作業中、注入作業終了後)×3種	検体	9	掘削補助工(小口径長尺鋼管フォアパイルリング)
15	水素イオン濃度(pH)	掘削期間中月1回	検体	30	濁水処理
16	生物化学的酸素要求量(BOD)	掘削期間中月1回	検体	30	濁水処理
17	化学的酸素要求量(COD)	掘削期間中月1回	検体	30	濁水処理
18	浮遊物質(SS)	掘削期間中月1回	検体	30	濁水処理
19	全窒素(T-N)	掘削期間中月1回	検体	30	濁水処理
20	全リン(T-P)	掘削期間中月1回	検体	30	濁水処理
21	六価クロム	掘削期間中月1回	検体	30	濁水処理
22	土粒子の密度試験	1試料3個	試料	1	残土処理
23	土の含水比試験	1試料3個	試料	1	残土処理
24	土の粒度試験ふるい分析	試料0.5kg未満	試料	1	残土処理
25	土の液性限界試験	1試料4～6点	試料	1	残土処理
26	土の塑性限界試験	1試料3個	試料	1	残土処理
27	突固めによる土の締固め試験	モールド径15cm ランマー25N	試料	1	残土処理
28	締め固めた土のコーン指数試験	4供試体/試料	試料	1	残土処理
29	CBR試験	設計CBR	試料	1	残土処理

数 量 総 括 表 (No. 1)								
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	設計表示 単位数量	備考
〔国道438号 トンネル工（宮平トンネル）〕								
	トンネル工（発破掘削工法）							
		掘削・支保工						
			掘削・支保	CⅡ （中硬岩）	m	342.00	342.0	別紙-1(1)
				DⅠ （軟岩Ⅱ）（上半）	m	266.71	266.7	
				DⅠ （ 〃 ）（下半）	m	266.71	266.7	
				DⅠ-f （ 〃 ）（上半）	m	117.00	117.0	
				DⅠ-f （ 〃 ）（下半）	m	117.00	117.0	
				DⅢa-1（軟岩Ⅰ）（上半）	m	68.10	68.1	
				DⅢa-1（ 〃 ）（下半）	m	71.49	71.5	
				DⅢa-2（ 〃 ）（上半）	m	6.00	6.0	
				DⅢa-2（ 〃 ）（下半）	m	6.00	6.0	
		殻運搬処理						
			コンクリート殻	無筋（鏡吹付撤去）	m3	1,859	1,859	
		覆工コンクリート・防水工						
			覆工コンクリート・防水	CⅡ （中硬岩）	m	342.00	342.0	別紙-1(5)
				DⅠ （軟岩Ⅱ）	m	266.71	266.7	
				DⅠ-f （ 〃 ）	m	117.00	117.0	
				DⅢa-1（軟岩Ⅰ）	m	75.70	75.7	
				DⅢa-2（ 〃 ）	m	6.00	6.0	
			補強鉄筋	SD345 D16～D25	t	26.537	26.54	

数 量 総 括 表 (No. 2)								
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	設計表示 単位数量	備考
	インバート工							
		インバート掘削工						
			インバート掘削	D I (軟岩Ⅱ)	m	266.71	266.7	別紙-2(1)
				D I -f (")	m	117.00	117.0	
				DⅢa-1 (軟岩Ⅰ)	m	77.00	77.0	
				DⅢa-2 (")	m	6.00	6.0	
		インバート本体工						
			インバート	D I (t=450)	m	266.71	266.7	別紙-2(2)
				D I -f (t=450)	m	117.00	117.0	
				DⅢa-1 (t=500)	m	77.00	77.0	
				DⅢa-2 (t=500)	m	6.00	6.0	
	掘削補助工							
		掘削補助工A						
			注入式フォアポーリング	DⅢa-2 (L=3.0m, 中空鋼管ボルトφ27.2)	本	117	117	
			小口径長尺鋼管フォアパイリング	D I -f (L=12.59m, φ76.3, t=4.2mm)	本	325	325	
			鏡吹付コンクリート	D I -f (t=100)	m2	584.5	585	
	坑内付帯工							
		裏面排水工						
			裏面排水	高密度ポリエチレン管φ75	m	1,614.8	1,615	
		地下排水工						
			中央排水	高密度ポリエチレン管φ300	m	808.71	809	
			横断排水	高密度ポリエチレン管φ150, φ100	箇所	17	17	
		箱抜工						
			箱抜		箇所	18	18	

数 量 総 括 表 (No. 3)								
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	設計表示 単位数量	備考
	坑門工							
		坑口付工						
			坑口処理		箇所	2	2	
		掘削工						
			掘削(軟岩)	オープン(軟岩Ⅰ)	m3	529.9	530	
		作業土工						
			埋戻し	種別B	m3	282.4	280	
				種別C	m3	117.3	120	
				種別D	m3	2.8	3	
		法面工						
			種子散布		m2	10.0	10	
			法面整形工		m2	151.4	150	
		坑門本体工						
			コンクリート		m3	142.5	143	
			鉄筋	D32, D29	t	15.819	15.82	
				D25～D16	t	8.369	8.37	
				D13	t	0.464	0.46	
			型枠		m2	434.7	430	
			型枠(セントル)		m	1.3	1	
			足場	手摺先行型枠組足場	掛m2	421	420	
			目地	エラストイト t=20mm	m2	4.8	5	
		銘板工						
			銘板		枚	2	2	
	仮設工							
		トンネル仮設備工						
			防音設備		式	1	1	

数 量 総 括 表 (No. 4)								
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	設計表示 単位数量	備考
	道路土工							
		残土処理工						
			残土運搬工	日浦残土処分場 (L=2.5km)	m3	27,609.0	27,610	
			残土運搬工	横野残土処分場 (L=4.6km)	m3	28,724.0	28,720	
	作業土工							
		作業土工						
			床掘り	中硬岩	m3	118.0	120	
			埋戻し	最大埋戻幅1m以上4m未満	m3	71.5	70	
			埋戻し		m3	520.0	520	
			埋戻しコンクリート		m3	7.0	7	
	舗装工							
		コンクリート舗装工						
			上層路盤	車道部 t=0.249	m2	6,130.0	6,130	
				明り部 t=0.15	m2	59.7	60	
				すりつけ終点側 t=0.15	m2	40.0	40	
				監査歩廊 t=0.10	m2	1,243.8	1,240	
			コンクリート舗装	車道部 t=0.15	m2	6,130.0	6,130	
				明り部 t=0.15	m2	59.7	60	
				すりつけ終点側 t=0.15	m2	40.0	40	
				監査歩廊 t=0.10	m2	1,272.1	1,270	

数 量 総 括 表 (No. 5)								
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	設計表示 単位数量	備考
			縦目地	車道部	m	808.7	809	
				明り部	m	7.5	8	
				すりつけ版	m	5.0	5	
				路肩目地	m	1,617.4	1,617	
			横目地	横収縮目地(カット目地)車道部	m	515.4	515	
				横収縮目地(カット目地)明り部	m	9.2	9	
				横収縮目地 (打込み目地)	m	257.7	258	
				横突合せ目地	m	7.6	8	
				目地(端部)	m	9.2	9	
				収縮目地 監査歩廊左側	m	234.4	234	
				収縮目地 監査歩廊右側	m	231.2	231	
				膨張目地 監査歩廊左側	m	21.4	21	
				膨張目地 監査歩廊右側	m	21.1	21	
	排水構造物							
		作業土工						
			床掘り		m3	137.3	140	
			埋戻し		m3	57.7	60	
		側溝工						
			プレキャスト側溝	円形水路 φ200, L=2000	m	1,583.4	1,583	
			側溝蓋	グレーチング	枚	792	792	
		集水桝						
			プレキャスト集水桝	円形水路桝 φ200, L=1000	箇所	34	34	

[illegible]

内訳数量表(トンネル工)別紙-1

(1)トンネル工(発破工法・通常断面)

掘削 区分	加背割	設計	断面積	片押	坑外片道	掘削延長		掘削	ずり出し延長						ずり出し	セメント	ロックボルト	ロックボルト			ロックボルト	ロックボルト	先受けボルト	注入急結剤	備 考	
		掘削	範 囲	延長	運搬距離	ずり出し延長 1.2km以下の 区間	ずり出し延長 1.2km超えの 区間	延長							延長	の種類 規格	使用区分 (長さ×周方向間隔 ×延長方向間隔) 材料				1m当り 増減の有無	1m当り 増減本数	1m当り 増減本数	1m当り 本数		
		断面積	(m2)	L1	L2			合 計	L≤0.5km	0.5km<L ≤1.2km	1.2km<L ≤1.4km	1.4km<L ≤2.2km	2.2km<L ≤3.0km		合 計			1断面 当たり 本数 (本)	延長方向 間隔 (m)	1m 当たり 本数 (本/m)						
CⅡ	全断面	50	50.0≤A<52.5													普通ボルトラ ンドセメント 鏡吹付有	3.0×1.5×1.2 ねじり棒鋼と同等 以上 (耐力176.5kN (18t)以上)						-			
		55	52.5≤A<57.5																				-			
		60	57.5≤A<62.5	342.000	240.000	342.000		342.000	127.290	214.710					342.000			14.0	1.2	11.67	有	0.84	-			
		65	62.5≤A<67.5																				-			
		70	67.5≤A<72.5																				-			
		75	72.5≤A<77.5																				-			
		80	77.5≤A<82.5																				-			
		85	82.5≤A<87.5																				-			
		90	87.5≤A<92.5																				-			
		95	92.5≤A<97.5																				-			
小計				342.000	240.000	342.000		342.000	127.290	214.710					342.000					11.67		0.84	-			
DⅠ	上部 半断面	40	40.0≤A<42.5													普通ボルトラ ンドセメント 鏡吹付有	4.0×1.2×1.0 ねじり棒鋼と同等 以上 (耐力176.5kN (18t)以上)						-		小口径長尺鋼管F 25.0本/9.0m	
		45	42.5≤A<47.5																				-			
		50	47.5≤A<52.5	266.710	240.000	266.710		266.710	94.710	172.000					266.710			15.0	1.0	15.00	有	1.00	-			
		55	52.5≤A<57.5																				-			
		60	57.5≤A<62.5																				-			
		65	62.5≤A<67.5																				-			
		70	67.5≤A<72.5																				-			
		75	72.5≤A<77.5																				-			
	下部 半断面	10	10.0≤A<12.5																				-			
		15	12.5≤A<17.5	266.710	240.000	266.710		266.710	94.710	172.000					266.710			2.0	1.0	2.00	有	-2.00	-			
		20	17.5≤A<22.5																				-			
		25	22.5≤A<27.5																				-			
		30	27.5≤A<32.5																				-			
		35	32.5≤A<37.5																				-			
																							-			
																							-			
小計				533.420	480.000	533.420		533.420	189.420	344.000					533.420					17.00		-1.00	-			
DⅠ-f	上部 半断面	40	40.0≤A<42.5													普通ボルトラ ンドセメント 鏡吹付有	4.0×1.2×1.0 ねじり棒鋼と同等 以上 (耐力176.5kN (18t)以上)						-			
		45	42.5≤A<47.5																				-			
		50	47.5≤A<52.5	117.000	240.000	117.000		117.000		117.000					117.000			15.0	1.0	15.00	有	1.00	-			
		55	52.5≤A<57.5																				-			
		60	57.5≤A<62.5																				-			
		65	62.5≤A<67.5																				-			
		70	67.5≤A<72.5																				-			
		75	72.5≤A<77.5																				-			
	下部 半断面	10	10.0≤A<12.5																				-			
		15	12.5≤A<17.5	117.000	240.000	117.000		117.000		117.000					117.000			2.0	1.0	2.00	有	-2.00	-			
		20	17.5≤A<22.5																				-			
		25	22.5≤A<27.5																				-			
		30	27.5≤A<32.5																				-			
		35	32.5≤A<37.5																				-			
																							-			
																							-			
小計				234.000	480.000	234.000		234.000		234.000					234.000					17.00		-1.00	-			
合計																										

注) 1.ロックボルト(1m当り)増減が“有”(標準と一致しない)の場合、増減本数を実数入力。(小数第3位四捨五入、小数第2位止)
2.注入急結剤を使用する場合は1本/孔を標準とし実数入力。(小数第3位四捨五入、小数第2位止)

内訳数量表(トンネル工)別紙-1

(1)トンネル工(発破工法・通常断面)

掘削 区分	加背割	設計	断面積	片押	坑外片道	掘削延長		掘削	ずり出し延長						ずり出し	セメント	ロックボルト	ロックボルト			ロックボルト	ロックボルト	先受けボルト	注入急結剤	備 考
		掘削	範 囲	延長	運搬距離	ずり出し延長 1.2km以下の 区間	ずり出し延長 1.2km超えの 区間	延長 合 計							延長 合 計	の種類 規格	使用区分 (長さ×周方向間隔 ×延長方向間隔) 材料				1m当り 増減の有無	1m当り 増減本数	1m当り 増減本数	1m当り 本数	
		断面積	(m2)	L1	L2				L≤0.5km	0.5km< L ≤1.2km (m)	1.2km< L ≤1.4km (m)	1.4km< L ≤2.2km (m)	2.2km< L ≤3.0km (m)					1断面 当たり 本数 (本)	延長方向 間隔 (m)	1m 当たり 本数 (本/m)					
DⅢa-1	上部 半断面	40	40.0≤A<42.5													普通ボルトラ ンドセメント 鏡吹付有	4.0×1.2×1.0以下 ねじり棒鋼と同等 以上 (耐力176.5kN (18t)以上)								19.5本/m
		45	42.5≤A<47.5																						
		50	47.5≤A<52.5	68.100	240.000	68.100		68.100	27.685	40.415					68.100			6.0	1.0	6.00	有	2.00	-1.00		
		55	52.5≤A<57.5																						
		60	57.5≤A<62.5																						
		65	62.5≤A<67.5																						
		70	67.5≤A<72.5																						
		75	72.5≤A<77.5																						
	下部 半断面	10	10.0≤A<12.5																						
		15	12.5≤A<17.5	71.492	240.000	71.492		71.492	29.386	42.106					71.492			2.0	1.0	2.00	有	-2.00			
		20	17.5≤A<22.5																						
		25	22.5≤A<27.5																						
		30	27.5≤A<32.5																						
		35	32.5≤A<37.5																						
	小計			139.592	480.000	139.592		139.592	57.071	82.521					139.592					8.00			-1.00		
DⅢa-2	上部 半断面	40	40.0≤A<42.5													普通ボルトラ ンドセメント 鏡吹付有	4.0×1.2×1.0以下 ねじり棒鋼と同等 以上 (耐力176.5kN (18t)以上)								注入式FP 19.5本/m
		45	42.5≤A<47.5																						
		50	47.5≤A<52.5	6.000	240.000	6.000		6.000	6.000						6.000			6.0	1.0	6.00	有	2.00	-20.50		
		55	52.5≤A<57.5																						
		60	57.5≤A<62.5																						
		65	62.5≤A<67.5																						
		70	67.5≤A<72.5																						
		75	72.5≤A<77.5																						
	下部 半断面	10	10.0≤A<12.5																						
		15	12.5≤A<17.5	6.000	240.000	6.000		6.000	6.000						6.000			2.0	1.0	2.00	有	-2.00			
		20	17.5≤A<22.5																						
		25	22.5≤A<27.5																						
		30	27.5≤A<32.5																						
		35	32.5≤A<37.5																						
	小計			12.000	480.000	12.000		12.000	12.000						12.000					8.00			-20.50		
合計																									

注) 1.ロックボルト(1m当り)増減が“有”(標準と一致しない)の場合、増減本数を実数入力。(小数第3位四捨五入、小数第2位止)
2.注入急結剤を使用する場合は1本/孔を標準とし実数入力。(小数第3位四捨五入、小数第2位止)

(5)覆工コンクリート・防水工(発破・機械掘削工法・通常断面(坑口工含む))

掘削区分	設計掘削 断面積 (m2)	断面積範囲 (m2)	覆工延長 (m)	防水シート規格	覆工コンク リート規格	スライドセントル規格		防水工作業台車規格		備 考
						R (m)	L (m)	R (m)	L (m)	
CⅡ	50	50.0≦A<52.5								
	55	52.5≦A<57.5								
	60	57.5≦A<62.5	342.000	t=0.8(緩衝材 :t=3)	18-15-40BB	5.050	10.50	5.050	6.00	
	65	62.5≦A<67.5								
	70	67.5≦A<72.5								
	75	72.5≦A<77.5								
	80	77.5≦A<82.5								
	85	82.5≦A<87.5								
	90	87.5≦A<92.5								
	95	92.5≦A<97.5								
小計			342.000			-	-	-	-	
DⅠ	50	50.0≦A<52.5								
	55	52.5≦A<57.5								
	60	57.5≦A<62.5	266.710	t=0.8(緩衝材 :t=3)	18-15-40BB	5.050	10.50	5.050	6.00	
	65	62.5≦A<67.5								
	70	67.5≦A<72.5								
	75	72.5≦A<77.5								
	80	77.5≦A<82.5								
	85	82.5≦A<87.5								
	90	87.5≦A<92.5								
	95	92.5≦A<97.5								
小計			266.710			-	-	-	-	
DⅠ-f	50	50.0≦A<52.5								
	55	52.5≦A<57.5								
	60	57.5≦A<62.5	117.000	t=0.8(緩衝材 :t=3)	18-15-40BB	5.050	10.50	5.050	6.00	
	65	62.5≦A<67.5								
	70	67.5≦A<72.5								
	75	72.5≦A<77.5								
	80	77.5≦A<82.5								
	85	82.5≦A<87.5								
	90	87.5≦A<92.5								
	95	92.5≦A<97.5								
小計			117.000			-	-	-	-	
DⅢa-1	50	50.0≦A<52.5								
	55	52.5≦A<57.5								
	60	57.5≦A<62.5								
	65	62.5≦A<67.5	75.700	t=0.8(緩衝材 :t=3)	18-15-40BB	5.050	10.50	5.050	6.00	
	70	67.5≦A<72.5								
	75	72.5≦A<77.5								
	80	77.5≦A<82.5								
	85	82.5≦A<87.5								
	90	87.5≦A<92.5								
	95	92.5≦A<97.5								
小計			75.700			-	-	-	-	
DⅢa-2	50	47.5≦A<52.5								
	55	52.5≦A<57.5								
	60	57.5≦A<62.5								
	65	62.5≦A<67.5	6.000	t=0.8(緩衝材 :t=3)	18-15-40BB	5.050	10.50	5.050	6.00	
	70	67.5≦A<72.5								
	75	72.5≦A<77.5								
	80	77.5≦A<82.5								
	85	82.5≦A<87.5								
	90	87.5≦A<92.5								
	95	92.5≦A<97.5								
小計			6.000			-	-	-	-	
合計										

注) 1.掘削断面積には、余堀を含まない。

(1)インバート掘削(発破掘削工法)

内訳数量表(インバート工)別紙-2

掘削区分	岩分類	運搬距離が1.2km以下の区間					運搬距離が1.2kmを超える区間					掘削延長 合 計	掘削量合計		備 考
		掘削延長 (m)	設 計		支 払		掘削延長 (m)	設 計		支 払			設 計 (m3)	支 払 (m3)	
			掘削断面積 (m2)	掘削量 (m3)	掘削断面積 (m2)	掘削量 (m3)		掘削断面積 (m2)	掘削量 (m3)	掘削断面積 (m2)	掘削量 (m3)				
D I	軟岩(2)	266.710	10.574	2820.2	11.141	2971.4						266.710	2820.2	2971.4	
小計		－	10.574	2820.2	11.141	2971.4	－					－	2820.2	2971.4	
D I-f	軟岩(2)	117.000	10.574	1237.2	11.141	1303.5						117.000	1237.2	1303.5	
小計		－	10.574	1237.2	11.141	1303.5	－					－	1237.2	1303.5	
DⅢa-1	軟岩(2)														
	軟岩(1)	77.000	11.198	862.2	11.781	907.1						77.000	862.2	907.1	
	土砂														
小計		－	11.198	862.2	11.781	907.1	－					－	862.2	907.1	
DⅢa-2	軟岩(2)														
	軟岩(1)	6.000	11.198	67.2	11.781	70.7						6.000	67.2	70.7	
	土砂														
小計		－	11.198	67.2	11.781	70.7	－					－	67.2	70.7	
	軟岩(2)														
	軟岩(1)														
	土砂														
小計		－					－					－			
	軟岩(2)														
	軟岩(1)														
	土砂														
小計		－					－					－			
	軟岩(2)														
	軟岩(1)														
	土砂														
小計		－					－					－			
	軟岩(2)														
	軟岩(1)														
	土砂														
小計		－					－					－			
合計				4986.8		5252.7							4986.8	5252.7	

(2)インバート数量表(発破掘削工法)

内訳数量表(インバート工)別紙-2

掘削区分	岩分類	コンクリート 規格	インバート 厚さ (m)	設置延長 (m)	設 計		支 払		型 枠 (m2)	鉄 筋					埋戻し (m3)	備 考
					断面積 (m2)	コンクリート (m3)	断面積 (m2)	コンクリート (m3)		D10 (kg)	D13 (kg)	D16～D25 (kg)	D29～D32 (kg)	合 計 (kg)		
D I	軟岩(2)		0.45	266.710	4.824	1286.6	5.391	1437.8	605.7						1502.6	
小計		-	-	266.710	-	1286.6	-	1437.8	605.7						1502.6	
D I-f	軟岩(2)		0.45	117.000	4.824	564.4	5.391	630.7	268.7						659.2	
小計		-	-	117.000	-	564.4	-	630.7	268.7						659.2	
DⅢa-1	軟岩(2)															
	軟岩(1)		0.50	77.000	5.468	421.0	6.050	465.9	189.2			15928		15928	433.8	
	土砂															
小計		-	-	77.000	-	421.0	-	465.9	189.2			15928		15928	433.8	
DⅢa-2	軟岩(2)															
	軟岩(1)		0.50	6.000	5.468	32.8	6.050	36.3	22.2			1241		1241	33.8	
	土砂															
小計		-	-	6.000	-	32.8	-	36.3	22.2			1241		1241	33.8	
	軟岩(2)															
	軟岩(1)															
	土砂															
小計		-	-		-		-									
	軟岩(2)															
	軟岩(1)															
	土砂															
小計		-	-		-		-									
	軟岩(2)															
	軟岩(1)															
	土砂															
小計		-	-		-		-									
	軟岩(2)															
	軟岩(1)															
	土砂															
小計		-	-		-		-									

トンネル延長調書

測 点					断面区分	掘削方式	区間長	累加距離	発破掘削								備 考	
									CⅡ	DⅠ	DⅠ-f	DⅢa-1	DⅢa-2					
NO. 55 +	13.00	～	NO. 56 +	3.00	DⅢa-1	通常発破	10.000	10.000	-	-	-	10.000	-					
NO. 56 +	3.00	～	NO. 56 +	17.00	DⅢa-1	制御発破①	14.000	24.000	-	-	-	14.000	-					
NO. 56 +	17.00	～	NO. 57 +	18.00	DⅢa-1	制御発破②	21.000	45.000	-	-	-	21.000	-					
NO. 57 +	18.00	～	NO. 58 +	1.00	DⅠ	制御発破②	3.000	48.000	-	3.000	-	-	-					
NO. 58 +	1.00	～	NO. 60 +	5.00	DⅠ	制御発破①	44.000	92.000	-	44.000	-	-	-					
NO. 60 +	5.00	～	NO. 61 +	6.00	DⅠ	通常発破	21.000	113.000	-	21.000	-	-	-					
NO. 61 +	6.00	～	NO. 66 +	8.00	CⅡ	通常発破	102.000	215.000	102.000	-	-	-	-					
NO. 66 +	8.00	～	NO. 72 +	5.00	DⅠ-f	通常発破	117.000	332.000	-	-	117.000	-	-					
NO. 72 +	5.00	～	NO. 77 +	1.00	CⅡ	通常発破	96.000	428.000	96.000	-	-	-	-					
NO. 77 +	1.00	～	NO. 79 +	7.00	DⅠ	通常発破	46.000	474.000	-	46.000	-	-	-					
NO. 79 +	7.00	～	NO. 81 +	17.00	DⅠ	制御発破①	50.000	524.000	-	50.000	-	-	-					
NO. 81 +	17.00	～	NO. 82 +	5.00	DⅠ	通常発破	8.000	532.000	-	8.000	-	-	-					
NO. 82 +	5.00	～	NO. 83 +	5.00	CⅡ	通常発破	20.000	552.000	20.000	-	-	-	-					
NO. 83 +	5.00	～	NO. 87 +	6.00	CⅡ	制御発破①	81.000	633.000	81.000	-	-	-	-					
NO. 87 +	6.00	～	NO. 88 +	5.00	CⅡ	通常発破	19.000	652.000	19.000	-	-	-	-					
NO. 88 +	5.00	～	NO. 88 +	11.00	CⅡ	制御発破②	6.000	658.000	6.000	-	-	-	-					
NO. 88 +	11.00	～	NO. 88 +	14.00	DⅠ	制御発破②	3.000	661.000	-	3.000	-	-	-					
NO. 88 +	14.00	～	NO. 88 +	15.00	DⅠ	制御発破①	1.000	662.000	-	1.000	-	-	-					
NO. 88 +	15.00	～	NO. 91 +	0.00	DⅠ	通常発破	55.710	717.710	-	55.710	-	-	-					
NO. 91 +	0.00	～	NO. 91 +	18.00	CⅡ	通常発破	18.000	735.710	18.000	-	-	-	-					
NO. 91 +	18.00	～	NO. 93 +	2.00	DⅠ	通常発破	24.000	759.710	-	24.000	-	-	-					
NO. 93 +	2.00	～	NO. 93 +	13.00	DⅠ	制御発破①	11.000	770.710	-	11.000	-	-	-					
NO. 93 +	13.00	～	NO. 93 +	18.00	DⅢa-1	制御発破①	5.000	775.710	-	-	-	5.000	-					
NO. 93 +	18.00	～	NO. 94 +	4.00	DⅢa-2	制御発破①	6.000	781.710	-	-	-	-	6.000					
NO. 94 +	4.00	～	NO. 94 +	8.00	DⅢa-1	制御発破①	4.000	785.710	-	-	-	4.000	-					
NO. 94 +	8.00	～	NO. 94 +	15.00	DⅢa-1	制御発破②	7.000	792.710	-	-	-	7.000	-					
NO. 94 +	15.00	～	NO. 95 +	1.00	DⅢa-1	制御発破①	6.000	798.710	-	-	-	6.000	-					
NO. 95 +	1.00	～	NO. 95 +	11.00	DⅢa-1	通常発破	10.000	808.710	-	-	-	10.000	-					
通常発破 合計						546.710			255.000	154.710	117.000	20.000	-					
制御発破①合計						222.000			81.000	106.000	-	29.000	6.000					
制御発破②合計						40.000			6.000	6.000	-	28.000	-					
施工総延長						808.710		-	342.000	266.710	117.000	77.000	6.000					

1-2-2. トンネル区分別延長(発破掘削工法)

坑外運搬距離 L = 240.0 m ※終点 (NO.90～NO.91 Br=10.710)

単位:m

測 点	断面区分	延 長	ずり運搬 累計距離	ずり運搬距離判定	CⅡ	DⅠ	DⅠ-f	DⅢa-1	DⅢa-2	坑門工		
No. 55 + 13.000 ～ 55 + 13.800	坑門工	0.800	1048.710	0.5km<L≤1.2km	-	-	-	-	-	0.800		
No. 55 + 13.800 ～ 57 + 18.000	DⅢa-1	44.200	1047.910	0.5km<L≤1.2km	-	-	-	44.200	-	-		
No. 57 + 18.000 ～ 61 + 6.000	DⅠ	68.000	1003.710	0.5km<L≤1.2km	-	68.000	-	-	-	-		
No. 61 + 6.000 ～ 66 + 8.000	CⅡ	102.000	935.710	0.5km<L≤1.2km	102.000	-	-	-	-	-		
No. 66 + 8.000 ～ 72 + 5.000	DⅠ-f	117.000	833.710	0.5km<L≤1.2km	-	-	117.000	-	-	-		
No. 72 + 5.000 ～ 77 + 1.000	CⅡ	96.000	716.710	0.5km<L≤1.2km	96.000	-	-	-	-	-		
No. 77 + 1.000 ～ 82 + 5.000	DⅠ	104.000	620.710	0.5km<L≤1.2km	-	104.000	-	-	-	-		
No. 82 + 5.000 ～ 83 + 1.710	CⅡ	16.710	516.710	0.5km<L≤1.2km	16.710	-	-	-	-	-		
No. 83 + 1.710 ～ 88 + 11.000	CⅡ	109.290	500.000	L≤0.5km	109.290	-	-	-	-	-		
No. 88 + 11.000 ～ 91 + 0.000	DⅠ	59.710	390.710	L≤0.5km	-	59.710	-	-	-	-		
No. 91 + 0.000 ～ 91 + 18.000	CⅡ	18.000	331.000	L≤0.5km	18.000	-	-	-	-	-		
No. 91 + 18.000 ～ 93 + 13.000	DⅠ	35.000	313.000	L≤0.5km	-	35.000	-	-	-	-		
No. 93 + 13.000 ～ 93 + 18.000	DⅢa-1	5.000	278.000	L≤0.5km	-	-	-	5.000	-	-		
No. 93 + 18.000 ～ 94 + 4.000	DⅢa-2	6.000	273.000	L≤0.5km	-	-	-	-	6.000	-		
No. 94 + 4.000 ～ 95 + 10.500	DⅢa-1	26.500	267.000	L≤0.5km	-	-	-	26.500	-	-		
No. 95 + 10.500 ～ 95 + #####	坑門工	0.500	240.500	L≤0.5km	-	-	-	-	-	0.500		
合 計		808.710	運搬距離	L≤0.5km	127.290	94.710	-	31.500	6.000	0.500		
				0.5km<L≤1.2km	214.710	172.000	117.000	44.200	-	0.800		
			計	808.710	342.000	266.710	117.000	75.700	6.000	1.300		

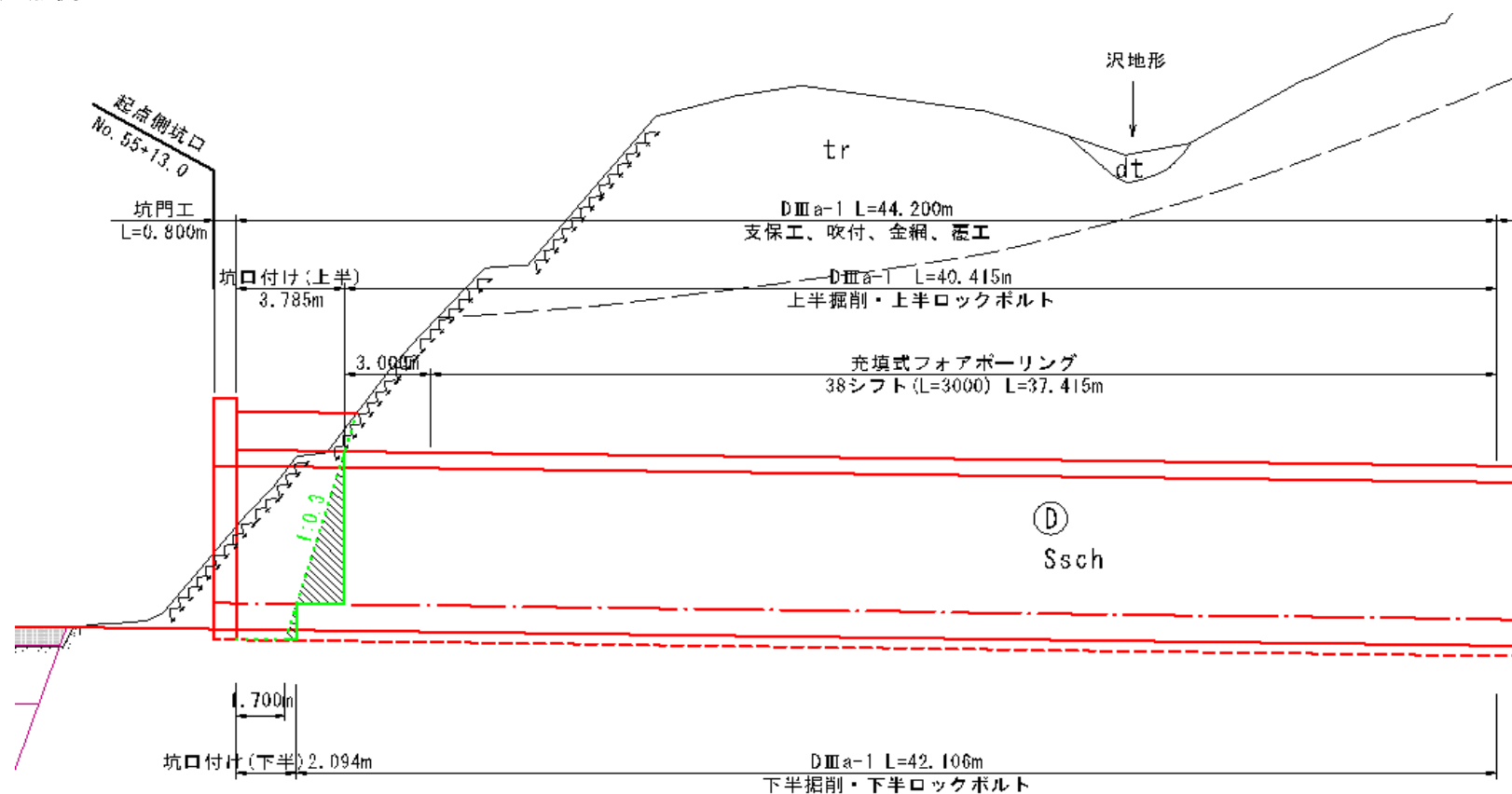
1-2-3. 工種別延長調書

単位:m

工種・種別		断面区分 インバート	CⅡ	DⅠ	DⅠ-f	DⅢa-1	DⅢa-2	坑門工		合 計	備 考
			全断面 無し	上下半 有り	上下半 有り	上下半 有り	上下半 有り	上下半 有り			
基本延長		L≦0.5km	127.290	94.710	-	31.500	6.000	0.500		260.000	
		0.5km<L≦1.2km	214.710	172.000	117.000	44.200	-	0.800		548.710	
		小 計	342.000	266.710	117.000	75.700	6.000	1.300		808.710	
掘削 ・ 支保工	全断面	L≦0.5km	127.290	-	-	-	-	-		127.290	
		0.5km<L≦1.2km	214.710	-	-	-	-	-		214.710	
		延長調整	-	-	-	-	-	-		-	
		小 計	342.000	-	-	-	-	-		342.000	
	上半	L≦0.5km	-	94.710	-	31.500	6.000	-		132.210	
		0.5km<L≦1.2km	-	172.000	117.000	44.200	-	-		333.200	
		延長調整	-	-	-	-7.600	-	-		-7.600	※坑口付
		小 計	-	266.710	117.000	68.100	6.000	-		457.810	
	下半	L≦0.5km	-	94.710	-	31.500	6.000	-		132.210	
		0.5km<L≦1.2km	-	172.000	117.000	44.200	-	-		333.200	
		延長調整	-	-	-	-4.208	-	-		-4.208	※坑口付
		小 計	-	266.710	117.000	71.492	6.000	-		461.202	
覆エコンクリート ・防水工		基本延長	342.000	266.710	117.000	75.700	6.000	-		807.410	
		延長調整	-	-	-	-	-	-		0.000	※棲壁
		小 計	342.000	266.710	117.000	75.700	6.000	-		807.410	
インバート工		L≦0.5km	-	94.710	-	31.500	6.000	-		132.210	
		0.5km<L≦1.2km	-	172.000	117.000	44.200	-	-		333.200	
		延長調整	-	-	-	1.300	-	-		1.300	※坑門工
		小 計	-	266.710	117.000	77.000	6.000	-		466.710	

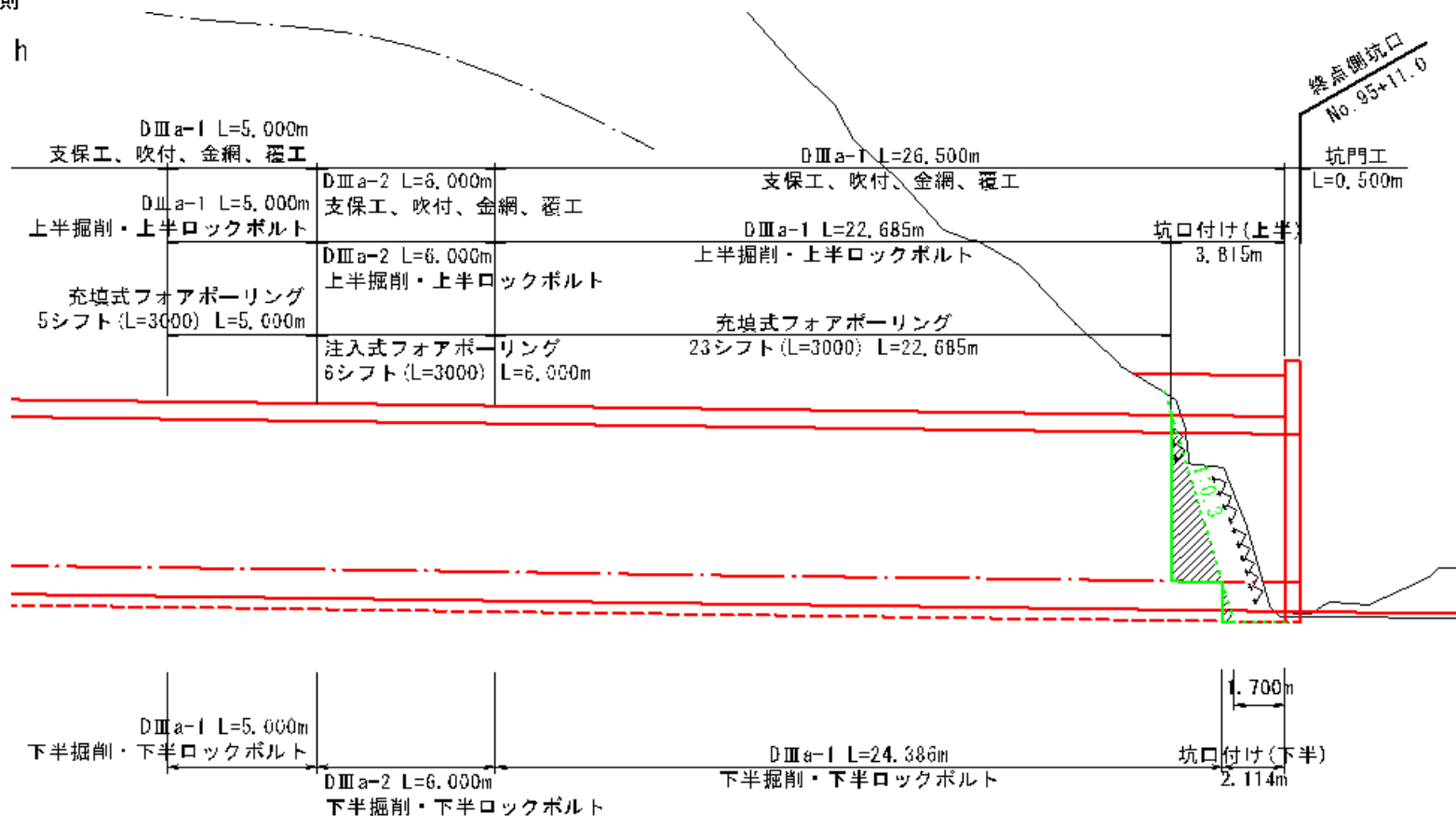
1-2-4. 坑口部延長内訳

1. 起点側



・ DⅢa-1	45.000 m	・ DⅢa-1	$45.000 - 0.800 = 44.200 \text{ m}$
・ 面壁厚	0.800 m	・ 上半	$44.200 - 3.785 = 40.415 \text{ m}$
・ 坑口付け (上半)	3.785 m	・ 下半	$44.200 - 2.094 = 42.106 \text{ m}$
・ 坑口付け (下半)	2.094 m	・ インバート	$44.200 + 0.800 = 45.000 \text{ m}$

2.終点側



・ DIII a-1	27.000 m	・ DIII a-1	$27.000 - 0.500 = 26.500 \text{ m}$
・ 面壁厚	0.500 m	・ 上半	$26.500 - 3.815 = 22.685 \text{ m}$
・ 坑口付け (上半)	3.815 m	・ 下半	$26.500 - 2.114 = 24.386 \text{ m}$
・ 坑口付け (下半)	2.114 m	・ インバート	$26.500 + 0.500 = 27.000 \text{ m}$

※道路中心を原点とする。

※道路中心を原点とする。

P. 382

全区間での平均横断勾配

$$\begin{aligned} \text{左側：} i_l &= -1817.959 \div 808.710 = -2.248 \quad (\%) \\ \text{右側：} i_r &= 1240.845 \div 808.710 = 1.534 \quad (\%) \end{aligned}$$

※道路中心を原点とする。

区間別 平均横断勾配の算出

断面区分	インバートの有無	区分別延長： ΣL (m)	区分別横断勾配重み： ΣS		区分別平均横断勾配： i ($i = \Sigma S / \Sigma L$)	
			左側： ΣS_l	右側： ΣS_r	左側： i_l (%)	右側： i_r (%)
CⅡ	無	342.000	-847.321	597.105	-2.478	1.746
DⅠ	有	266.710	-642.858	363.774	-2.410	1.364
DⅠ-f	有	117.000	-351.000	351.000	-3.000	3.000
DⅢa-1	有	77.000	17.775	-62.034	0.231	-0.806
DⅢa-2	有	6.000	5.445	-9.000	0.908	-1.500
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
-		-	-	-	-	-
インバート	無	342.000	-847.321	597.105	-2.478	1.746
	有	466.710	-970.638	643.740	-2.080	1.379
全 区 間		808.710	-1817.959	1240.845	-2.248	1.534

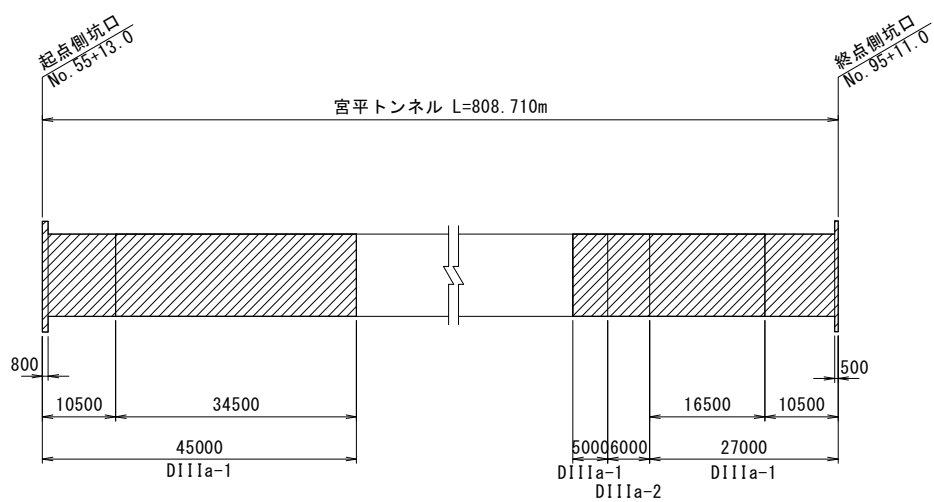
トンネル本体工

鏡吹付コンクリート 撤去数量算出

測 点 (掘削側から)				断面区分 (掘削側か ら)	掘削面積 [設計]①	吹付Co面 積 ②	撤去面積 ①－②	区間長	進行長	鏡吹付を 実施する 切羽面数	吹付け厚	体積				
					(m2)	(m2)	(m2)			(m)		(m)	(箇所)	(m)	(m3)	
95	+	11.000	～	95	+	10.500	坑門工	－	－	－	－	－				
95	+	10.500	～	95	+	6.685	坑口付け	65.253	14.236	51.017	3.815	－	2.551			
95	+	6.685	～	94	+	4.000	DⅢa-1	65.253	14.236	51.017	22.685	1.000	23	0.05	58.670	
94	+	4.000	～	93	+	18.000	DⅢa-2	65.253	14.236	51.017	6.000	1.000	6	0.05	15.305	
93	+	18.000	～	93	+	13.000	DⅢa-1	65.253	14.236	51.017	5.000	1.000	5	0.05	12.754	
93	+	13.000	～	91	+	18.000	DⅠ-b	62.217	19.538	42.679	35.000	1.000	35	0.05	74.688	
91	+	18.000	～	91	+	0.000	CⅡ-b	61.220	19.538	41.682	18.000	1.200	15	0.05	31.262	
91	+	0.000	～	88	+	11.000	DⅠ-b	62.217	19.538	42.679	59.710	1.000	60	0.05	128.037	
88	+	11.000	～	82	+	5.000	CⅡ-b	61.220	19.538	41.682	126.000	1.200	105	0.05	218.831	
82	+	5.000	～	77	+	1.000	DⅠ-b	62.217	19.538	42.679	104.000	1.000	104	0.05	221.931	
77	+	1.000	～	72	+	5.000	CⅡ-b	61.220	19.538	41.682	96.000	1.200	80	0.05	166.728	
72	+	5.000	～	66	+	8.000	DⅠ-b-F	62.217	19.538	42.679	117.000	1.000	117	0.10	499.344	
66	+	8.000	～	61	+	6.000	CⅡ-b	61.220	19.538	41.682	102.000	1.200	85	0.05	177.149	
61	+	6.000	～	57	+	18.000	DⅠ-b	62.217	19.538	42.679	68.000	1.000	68	0.05	145.109	
57	+	18.000	～	55	+	17.585	DⅢa-1	65.253	14.236	51.017	40.415	1.000	41	0.05	104.585	
55	+	17.585	～	55	+	13.800	坑口付け	65.253	14.236	51.017	3.785	－	1	0.05	2.551	
55	+	13.800	～	55	+	13.000	坑門工	－	－	－	0.800	－	－	－	－	
合 計											808.710			746		1859.493

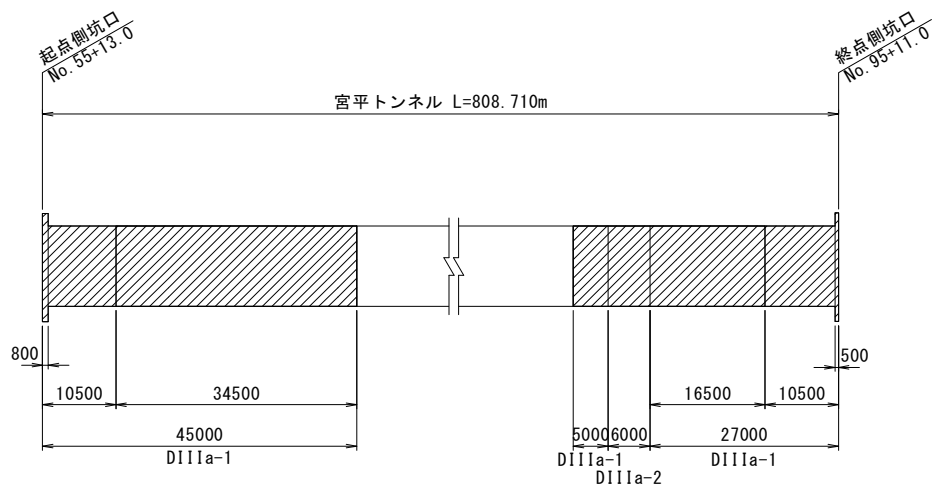
(1) アーチ部補強鉄筋

断面区分	鉄筋径	施工延長	単位数量	数量(kg)	備 考
標準部 DⅢa-1	D19	56.000	2,385 kg／ 10.500 m	12,720	SD345
	D16	56.000	1,012 kg／ 10.500 m	5,397	〃
標準部 DⅢa-2	D19	6.000	2,385 kg／ 10.500 m	1,363	SD345
	D16	6.000	1,012 kg／ 10.500 m	578	〃
起点側坑口部 DⅢa-1	D19	10.500	2,205 kg／ 10.500 m	2,205	SD345
	D16	10.500	1,012 kg／ 10.500 m	1,012	〃
終点側坑口部 DⅢa-1	D19	10.500	2,250 kg／ 10.500 m	2,250	SD345
	D16	10.500	1,012 kg／ 10.500 m	1,012	〃
合 計	D32				D32～D29 W=0 kg
	D29				
	D25				D25～D16 W=26,537 kg
	D22				
	D19			18,538	
	D16			7,999	
	D13				D13 W=0 kg
	計			26,537	



(2) インバート部補強鉄筋

断面区分	鉄筋径	施工延長	単位数量		数量(kg)	備 考
標準部 DⅢa-1	D19	56.000	1,610	kg／ 10.500 m	8,587	D25～D16 W=11,584 kg
	D16	56.000	562	kg／ 10.500 m	2,997	
					11,584	SD345
標準部 DⅢa-2	D19	6.000	1,610	kg／ 10.500 m	920	D25～D16 W=1,241 kg
	D16	6.000	562	kg／ 10.500 m	321	
					1,241	SD345
起点側坑口部 DⅢa-1	D19	10.500	1,610	kg／ 10.500 m	1,610	D25～D16 W=2,172 kg
	D16	10.500	562	kg／ 10.500 m	562	
					2,172	SD345
終点側坑口部 DⅢa-1	D19	10.500	1,610	kg／ 10.500 m	1,610	D25～D16 W=2,172 kg
	D16	10.500	562	kg／ 10.500 m	562	
					2,172	SD345
DⅢa-1					15,928	
DⅢa-2					1,241	
総合計					17,169	



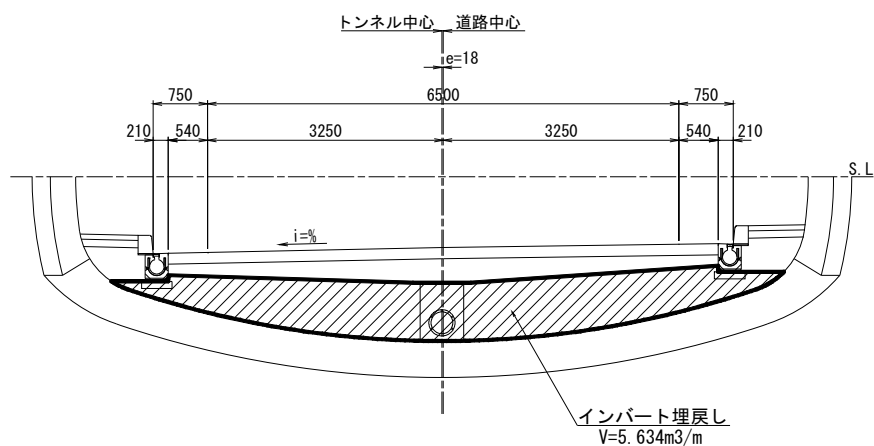
(3) インバート部 型枠数量

断面区分	対象延長	内型枠		妻型枠				中央型枠		合 計
	(m)	単位数量 (m2/m)	数量 (m2)	ピッチ (m)	箇所数	単位数量 (m2/箇所)	数量 (m2)	単位数量 (m2/m)	数量 (m2)	(m2)
D I	266.710	1.351	360.3	10.5	26	4.824	125.4	0.450	120.0	605.7
D I -f	117.000	1.351	158.1	10.5	12	4.824	57.9	0.450	52.7	268.7
DⅢa-1	77.000	1.390	107.0	10.5	8	5.468	43.7	0.500	38.5	189.2
DⅢa-2	6.000	1.390	8.3	10.5	2	5.468	10.9	0.500	3.0	22.2
計	466.710		633.7				237.9		214.2	1,085.8

※妻型枠箇所数＝対象延長／ピッチ＋1箇所

(4) インバート部埋戻し

断面区分	施工延長	単位数量	数 量	備 考
	(m)	(m ³ /m)	(m ³)	
D I	266.710	5.634	1,502.6	
D I -f	117.000	5.634	659.2	
DⅢa-1	77.000	5.634	433.8	
DⅢa-2	6.000	5.634	33.8	
計	466.710		2,629.4	



(5) 補助工法

工種・規格	断面区分	加背	対象数量	単位数量	数 量	備 考
小口径長尺鋼管フォアパイリング						各数量は設計図を参照 ・シフト数は補助工法一般図 ・単位数量は支保パターン図
φ 76. 3, t=4. 2, L=12. 590m	D I -f	上半	13 s	25. 0 本/s	325 本	
合計					325 本	
鏡吹付コンクリート						
t=100 ※	D I -f	上半	13 s	44. 960 m ² /s	584. 5 m ²	
合計					584. 5 m ²	
注入式フォアポーリング						各数量は設計図を参照 ・シフト数は補助工法一般図 ・単位数量は支保パターン図
中空鋼管ボルト φ 27. 2 L=3. 0m	DⅢa-2	上半	6 s	19. 5 本/s	117 本	
計					117 本	

※切羽毎の吹付が5cmであるため、残りの5cm分を計上することとする。

(6) 計測工

[illegible]

※測定箇所および数量は計測工割付図および計測工図より

(7) ロックボルトの増減本数

トンネル工 (NATM) [発破工法]

設計断面			積算基準適用範囲			ロックボルト(本/m)			先受工(本/m)			ドライ※ ² モルタル (m3/m)	備 考
断面区分	加背	断面積(m2)	断面区分		断面積(m2)	設計本数	標準本数※1	増減	設計本数	標準本数※1	増減		
CⅡ	全断面	61.220	発破工法	CⅡ	60	11.67	10.83	0.84	-	-	-	0.077	
DⅠ	上半	47.517	発破工法	DⅠ	50	15.00	14.00	1.00	-	-	-	0.132	
DⅠ	下半	14.700	発破工法	DⅠ	15	2.00	4.00	-2.00	-	-	-	0.018	
DⅠ-f	上半	47.517	発破工法	DⅠ	50	15.00	14.00	1.00	-	-	-	0.132	小口径長尺鋼管F・P：25.0本/9m
DⅠ-f	下半	14.700	発破工法	DⅠ	15	2.00	4.00	-2.00	-	-	-	0.018	
DⅢa-1	上半	50.144	発破工法	DⅢ	50	6.00	4.00	2.00	19.50	20.50	-1.00	0.182	
DⅢa-1	下半	15.109	発破工法	DⅢ	15	2.00	4.00	-2.00	-	-	-	0.018	
DⅢa-2	上半	50.144	発破工法	DⅢ	50	6.00	4.00	2.00	0.00	20.50	-20.50	0.053	注入式F・P：19.5本/m
DⅢa-2	下半	15.109	発破工法	DⅢ	15	2.00	4.00	-2.00	-	-	-	0.018	

※1 ロックボルトおよび先受工(充填式F・P)の標準本数は、「国土交通省 土木工事標準積算基準書 第5章トンネル工IV-5-①-44」に示される値で、増減には設計本数との差分を示す。

※2 ロックボルトおよび先受工(充填式F・P)のモルタル材料はドライモルタルを標準とし、使用量はロックボルト100mあたり0.22m3（ロス含む）とする。
「国土交通省 土木工事標準積算基準書 第5章トンネル工IV-5-①-44」より

宮平トンネル 単位数量一覧表 [発破工法]

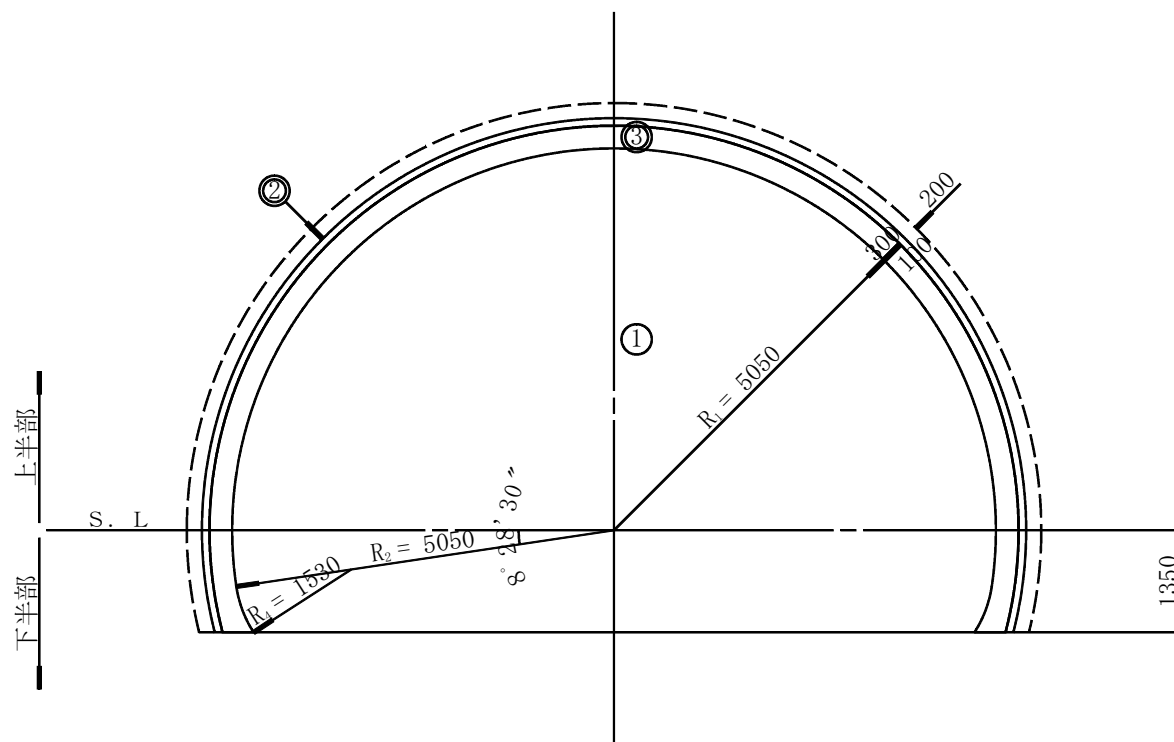
項 目		単 位	CⅡ	DⅠ	DⅠ-f	DⅢa-1	DⅢa-2	
積 算 部 掛 摘 要 断 面 積	全断面	m ³ /m	60	—	—	—	—	
	上半	m ³ /m	—	50	50	50	50	
	下半	m ³ /m	—	15	15	15	15	
覆工・防水 摘要断面積		全断面	m ³ /m	60	60	60	65	
掘	設 計	全断面	m ³ /m	61.220	—	—	—	—
		上半	m ³ /m	—	47.517	47.517	50.144	50.144
		下半	m ³ /m	—	14.700	14.700	15.109	15.109
		盤下げ	m ³ /m	—	10.574	10.574	11.198	11.198
		計	m ³ /m	61.220	72.791	72.791	76.451	76.451
削	支 払	全断面	m ³ /m	65.253	—	—	—	—
		上半	m ³ /m	—	50.499	50.499	53.207	53.207
		下半	m ³ /m	—	15.163	15.163	15.572	15.572
		盤下げ	m ³ /m	—	11.141	11.141	11.781	11.781
		計	m ³ /m	65.253	76.803	76.803	80.560	80.560
吹 付 コ ン ク リ ー ト		全断面	m ² /m	19.538	—	—	—	—
		上半	m ² /m	—	16.808	16.808	16.965	16.965
		下半	m ² /m	—	2.730	2.730	2.729	2.729
		計	m ² /m	19.538	19.538	19.538	19.694	19.694
		上半吹付厚	m	0.100	0.150	0.150	0.250	0.250
		下半吹付厚	m	0.100	0.150	0.150	0.250	0.250
		余吹	m	0.070	0.070	0.070	0.070	0.070
覆 工 コ ン ク リ ー ト	設 計	アーチ	m ³ /m	5.759	5.689	5.689	6.650	6.650
		インバート	m ³ /m	—	4.824	4.824	5.468	5.468
		計	m ³ /m	5.759	10.513	10.513	12.118	12.118
	支 払	アーチ	m ³ /m	8.325	7.658	7.658	8.635	8.635
		インバート	m ³ /m	—	5.391	5.391	6.050	6.050
		計	m ³ /m	8.325	13.049	13.049	14.685	14.685
型 枠	ア ー チ	内面	m ² /m	18.664	18.206	18.206	18.167	18.167
	インバート	内面	m ² /m	—	1.351	1.351	1.390	1.390
妻 型 枠	ア ー チ	設計	m ² /ヶ所	5.759	5.689	5.689	6.650	6.650
	インバート	設計	m ² /ヶ所	—	4.824	4.824	5.468	5.468
金 網		全断面	m ² /m	—	—	—	—	—
		上半	m ² /m	—	17.122	17.122	17.593	17.593
		下半	m ² /m	—	—	—	2.727	2.727
		計	m ² /m	—	17.122	17.122	20.320	20.320
ロ ッ ク ボ ル ト		全断面	本/ヶ所	14.0	—	—	—	—
		上半	本/ヶ所	—	15.0	15.0	6.0	6.0
		下半	本/ヶ所	—	2.0	2.0	2.0	2.0
		計	本/ヶ所	14.0	17.0	17.0	8.0	8.0
		長さ	m	3.000	4.000	4.000	4.000	4.000
充 填 式 フォアボーリング		上半	本/ヶ所	—	—	—	19.5	—
		長さ	m	—	—	—	3.000	—
注 入 式 フォアボーリング		上半	本/ヶ所	—	—	—	—	19.5
		長さ	m	—	—	—	—	3.000
小口径長尺鋼管 F.P φ76.3mm		上半	本/ヶ所	—	—	25.0	—	—
		長さ	m	—	—	12.590	—	—
鋼 製 支 保 工		規格		H-125	H-125	H-125	H-200	H-200
防 水 工		全断面	m ² /m	19.538	19.538	19.538	19.694	19.694

C II -b 断面

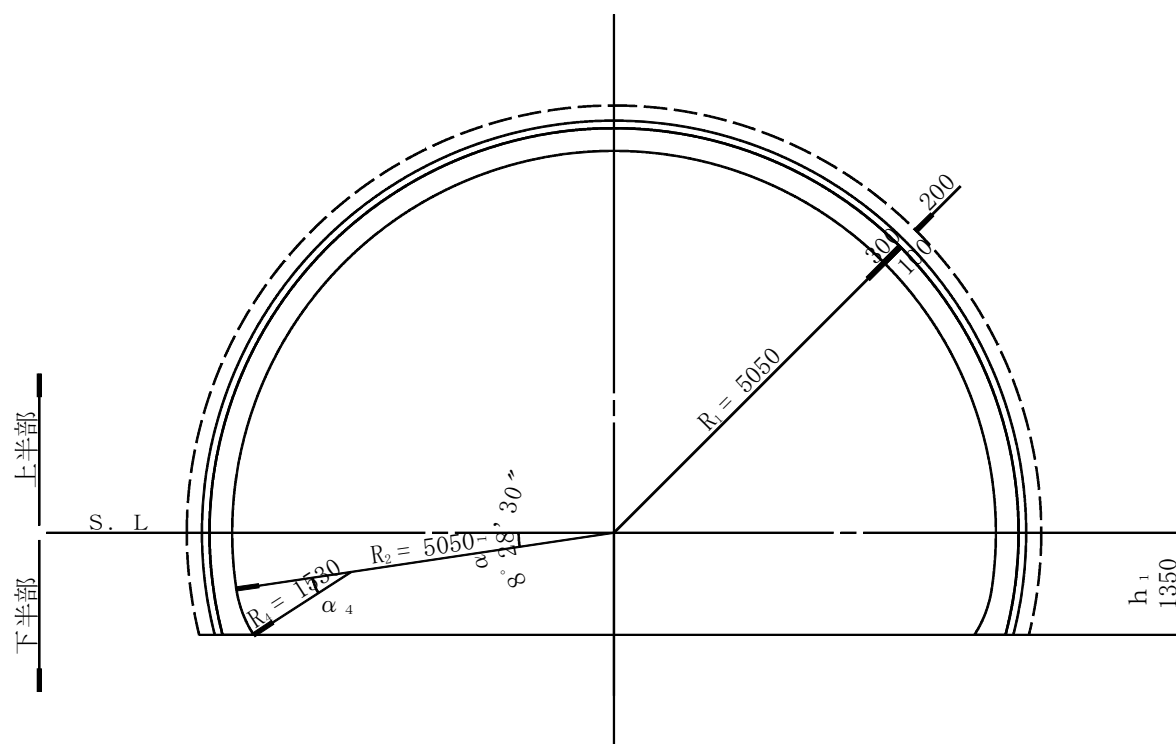
標 準 断 面

発破工法

C II-b 断面



名 称		掘 削 (m ³ /m)		吹 付 け コンクリート (m ² /m)	コンクリート (m ³ /m)	
		設 計	支 払		設 計	支 払
①	全断面	61.220	65.253			
②	全断面吹付けコンクリート			19.538		
③	覆工コンクリート				5.759	8.325
合 計		61.220	65.253	19.538	5.759	8.325



諸元寸法

$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.530$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.100$$

$$\alpha_1 = 8.4749805$$

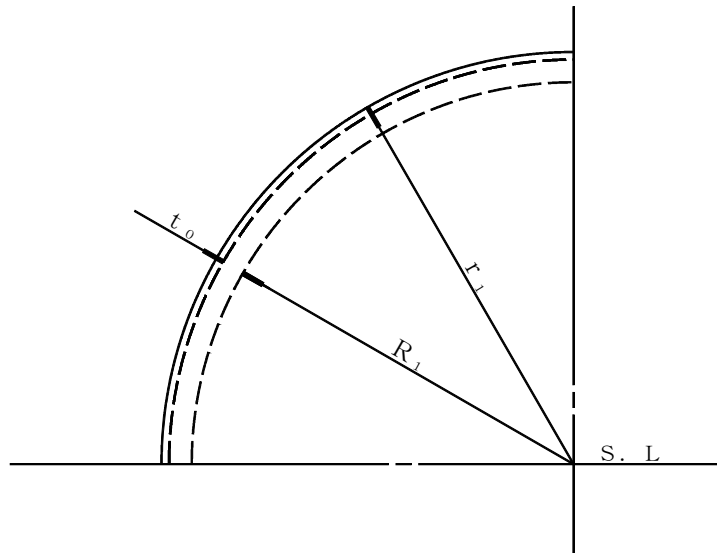
$$\alpha_4 = 24.4328292, h_1 = 1.350, \text{ 余掘 } t = 0.200$$

$$L_1 = R_2 - R_1 = 5.050 - 5.050 = 0.000$$

1) 掘削

(1) 設計断面

a. 上部半断面



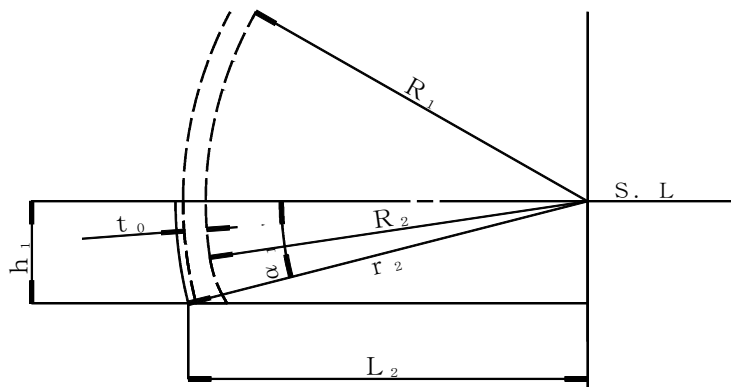
$$R_1 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.100$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 &= 5.450 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_a &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.450^2 \times 1/2 &= 46.656578 \\ & &= \underline{46.657 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{変形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.100$$

諸元寸法より

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 = 5.450 \end{aligned}$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.450^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.280152$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.450} = 14.3418315$$

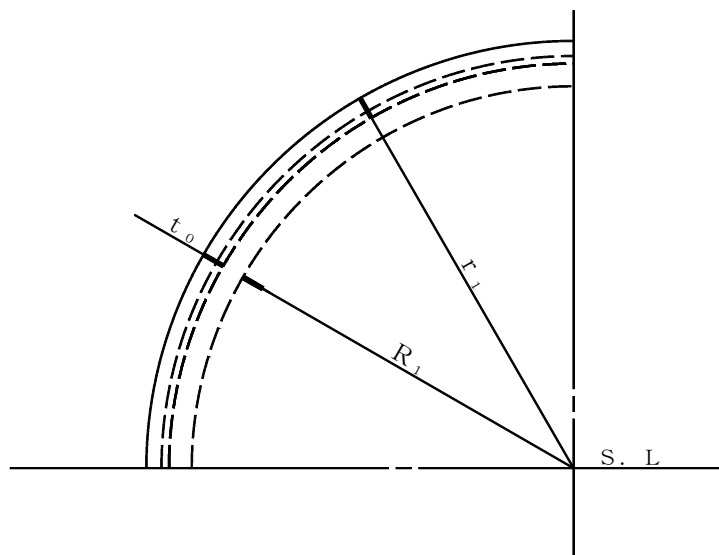
$$\begin{aligned} Vb-1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.450^2 \times 14.3418315 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.280152) \times 1.350 = 0.153346 \end{aligned}$$

$$Vb-2 = L_2 \times h_1 = 5.280152 \times 1.350 = 7.128205$$

$$\begin{aligned} Vb &= (Vb-1 + Vb-2) \times 2 \\ &= (0.153346 + 7.128205) \times 2 = 14.563102 \\ &= \underline{14.563 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 上部半断面



$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.300$

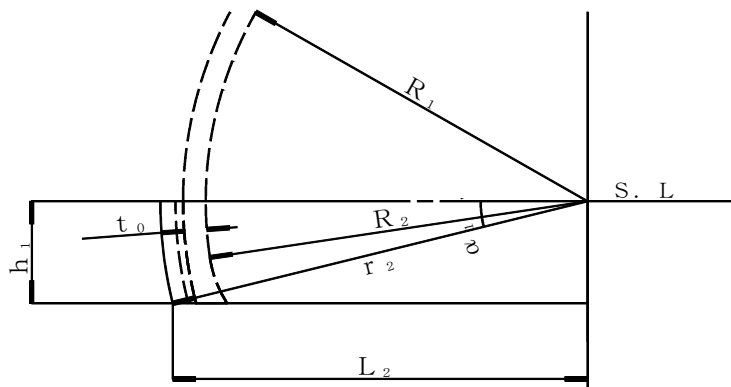
变形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.100$

余掘 $t = 0.200$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 + 0.200 &= 5.650 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sa} &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.650^2 \times 1/2 &= 50.143746 \\ & &= \underline{50.144 \text{ m}^3/\text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{吹付厚 } t_2 = 0.100$$

$$\text{余掘 } t = 0.200$$

諸元寸法より

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 + 0.200 = 5.650 \end{aligned}$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.650^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.486347$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.650} = 13.8238719$$

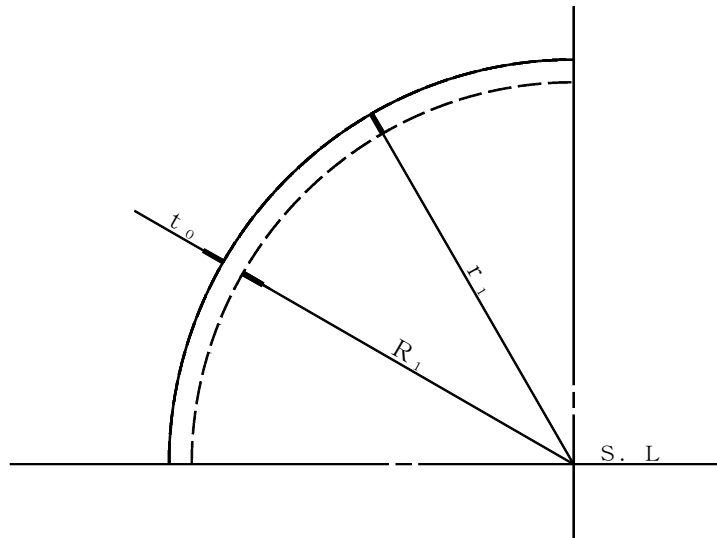
$$\begin{aligned} V_{sb-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.650^2 \times 13.8238719 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.486347) \times 1.350 = 0.147720 \end{aligned}$$

$$V_{sb-2} = L_2 \times h_1 = 5.486347 \times 1.350 = 7.406568$$

$$\begin{aligned} V_{sb} &= (V_{sb-1} + V_{sb-2}) \times 2 \\ &= (0.147720 + 7.406568) \times 2 = 15.108576 \\ &= \underline{15.109 \text{ m}^3/\text{m}} \end{aligned}$$

2) 吹付けコンクリート

a. 上部半断面



$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.300$

変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.100$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t_1$$

$$= 5.050 + 0.300 + 0.000$$

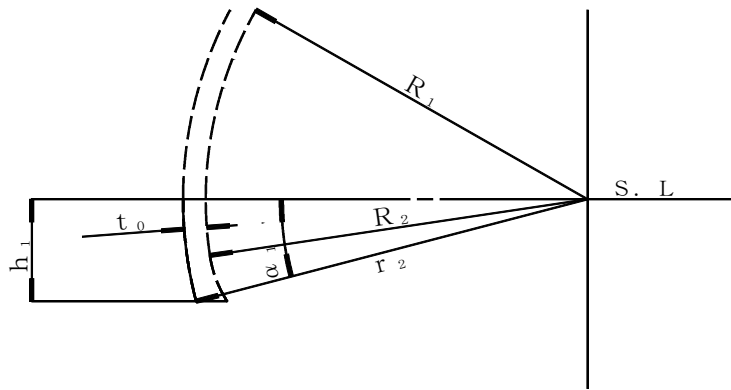
$$= 5.350$$

$$F a = 2 \pi \times r_1 \times 1/2 = 2 \pi \times 5.350 \times 1/2$$

$$= 16.807521$$

$$= \underline{16.808 \text{ m}^2/\text{m}}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{吹付厚 } t_2 = 0.100$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.300 + 0.000 = 5.350$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.350} = 14.6158144$$

$$Fb = 2\pi \times r_2 \times \alpha_1' / 360^\circ \times 2$$

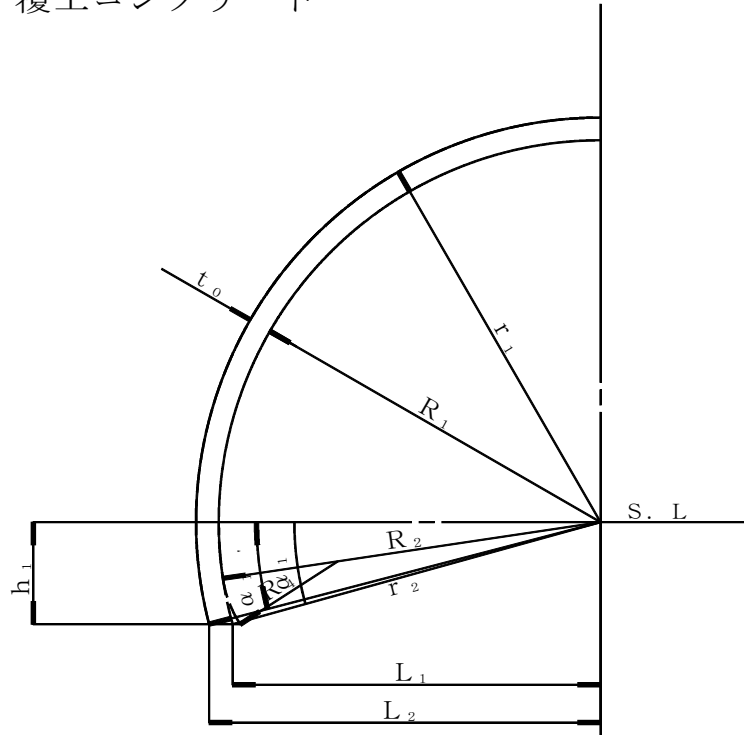
$$= 2\pi \times 5.350 \times 14.6158144 / 360^\circ \times 2 = 2.729507$$

$$= \underline{\underline{2.730 \text{ m}^2/\text{m}}}$$

3) コンクリート

(1) 設計断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$r_1 = R_1 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$L_1 = \sqrt{R_2^2 - h_1^2} = \sqrt{5.050^2 - 1.350^2} = 4.866210$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} = \sqrt{5.350^2 - 1.350^2} = 5.176872$$

$$\alpha_1 = \sin^{-1} \frac{h_1}{R_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.050} = 15.5052536$$

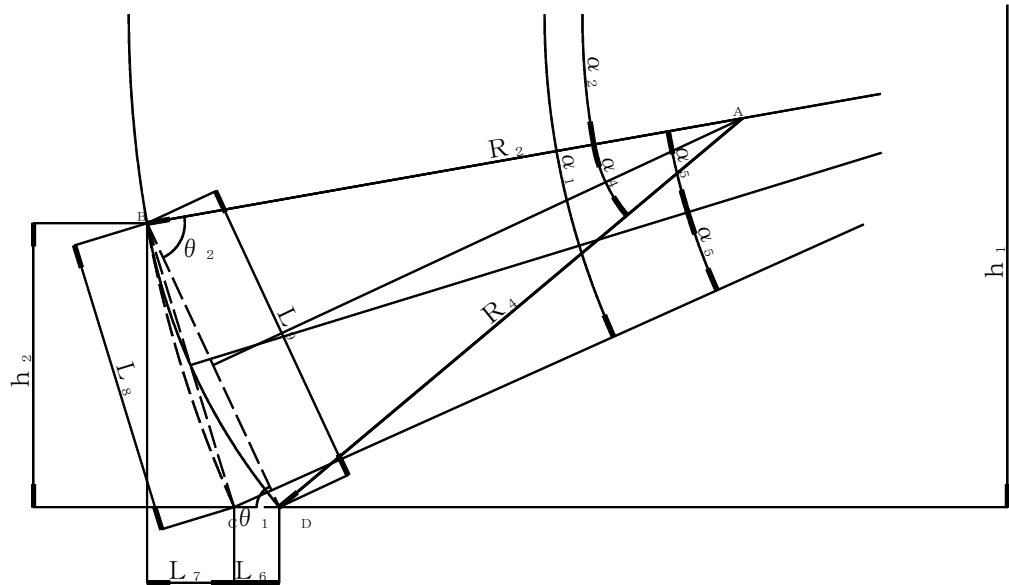
$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.350} = 14.6158144$$

アーチ部

$$\begin{aligned} V_1 &= \pi \times (r_1^2 - R_1^2) \times 1/2 \\ &= \pi \times (5.350^2 - 5.050^2) \times 1/2 &= 4.900885 \end{aligned}$$

側壁部

$$\begin{aligned} v_1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\ &= \pi \times 5.350^2 \times 14.6158144 / 360^\circ &= 3.650715 \\ v_2 &= h_1 \times L_2 / 2 = 1.350 \times 5.176872 / 2 &= 3.494389 \\ v_3 &= \pi \times R_2^2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\ &= \pi \times 5.050^2 \times 15.5052536 / 360^\circ &= 3.450714 \\ v_4 &= 1/2 \times h_1 \times L_1 = 1/2 \times 1.350 \times 4.866210 &= 3.284692 \end{aligned}$$



$$\alpha_5 = (\alpha_1 - \alpha_2) / 2 = (15.5052536 - 8.4749805) / 2 = 3.5151366$$

$$\begin{aligned}
R_4 &= 1/2 \times L_9 / \cos \theta_2 \\
&= 1/2 \times 0.647460 / \cos 77.7953707 &= 1.531 \\
&&&\doteq 1.530 \\
A_x &= (R_2 - R_4) \times \cos \alpha_2 - (R_2 - R_1) \\
&= (5.050 - 1.530) \times \cos 8.4749805 - (5.050 - 5.050) &= 3.481563 \\
A_y &= (R_2 - R_4) \times \sin \alpha_2 \\
&= (5.050 - 1.530) \times \sin 8.4749805 &= 0.518768 \\
\alpha_4 &= \sin^{-1} \frac{(D_y - A_y)}{R_4} - \alpha_2 \\
&= \sin^{-1} \frac{(1.350000 - 0.518768)}{1.530} - 8.4749805 &= 24.4328292 \\
L_9 \text{ を } R_4 \text{ より再計算} \\
L_9 &= R_4 \times \sin (\alpha_4 / 2) \times 2 \\
&= 1.530 \times \sin (24.4328292 / 2) \times 2 &= 0.647511 \\
D_x &= A_x + R_4 \times \cos(\alpha_2 + \alpha_4) \\
&= 3.481563 + 1.530 \times \cos(8.4749805 + 24.4328292) &= 4.766068 \\
L_6 &= C_x - D_x = 4.866210 - 4.766068 &= 0.100142 \\
\theta_2 &= (180^\circ - \alpha_4) / 2 = (180^\circ - 24.4328292) / 2 &= 77.7835854 \\
\theta_1 &= \theta_2 - \alpha_2 = 77.7835854 - 8.4749805 &= 69.3086049
\end{aligned}$$

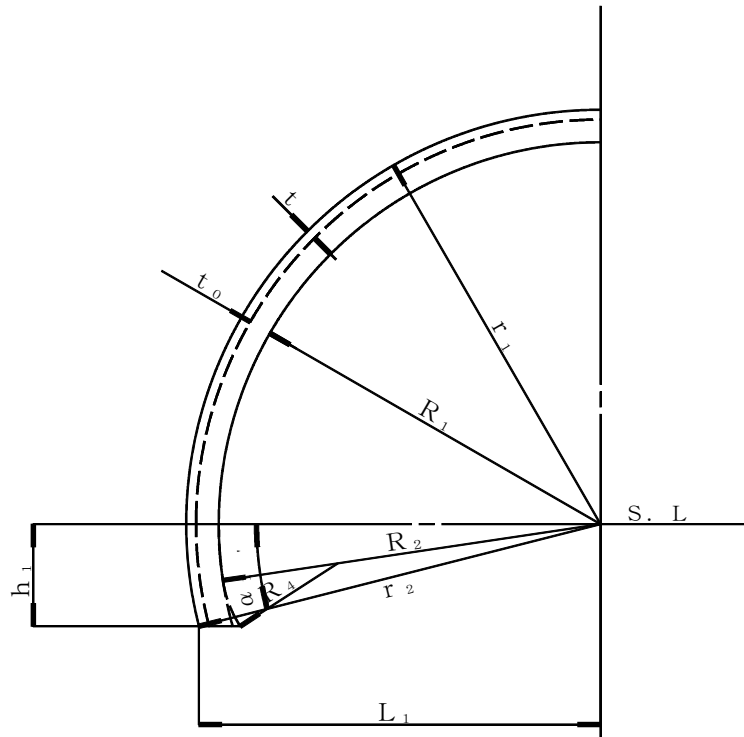
$$\begin{aligned}
v_5 &= 1/2 \times L_9 \times L_6 \times \sin \theta_1 \\
&= 1/2 \times 0.647511 \times 0.100142 \times \sin 69.3086049 &= 0.030330 \\
v_6 &= \pi \times R_4^2 \times \alpha_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_9 \times R_4 \times \sin \theta_2 \\
&= \pi \times 1.530^2 \times 24.4328292 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 0.647511 \times 1.530 \times \sin 77.7835854 &= 0.014990 \\
v_7 &= \pi \times R_2^2 \times \alpha_5 \times 2 / 360^\circ - 1/2 \times L_8 \times R_2 \times \cos \alpha_5 \\
&= \pi \times 5.050^2 \times 3.5151366 \times 2 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 0.619254 \times 5.050 \times \cos 3.5151366 &= 0.003922 \\
v_8 &= v_5 - v_6 + v_7 = 0.030330 - 0.014990 + 0.003922 &= 0.019262
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
V_2 &= v_1 + v_2 - (v_3 + v_4) + v_8 \\
&= 3.650715 + 3.494389 - (3.450714 + 3.284692) + 0.019262 \\
&&&= 0.428960
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
V_{cl} &= V_1 + V_2 \times 2 = 4.900885 + 0.428960 \times 2 &= 5.758805 \\
&&&= \underline{5.759 \text{ m}^3 / \text{m}}
\end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.530$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{余巻 } t = 0.130$$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t = 5.050 + 0.300 + 0.130 = 5.480$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t = 5.050 + 0.300 + 0.130 = 5.480$$

$$L_1 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} = \sqrt{5.480^2 - 1.350^2} = 5.311111$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.480} = 14.2616501$$

アーチ部

$$\begin{aligned}
 V_{S1} &= \pi \times (r_1^2 - R_1^2) \times 1/2 \\
 &= \pi \times (5.480^2 - 5.050^2) \times 1/2 &= 7.112409
 \end{aligned}$$

側壁部

$$\begin{aligned}
 v_{S1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.480^2 \times 14.2616501 / 360^\circ &= 3.737475
 \end{aligned}$$

$$v_{S2} = 1/2 \times h_1 \times L_1 = 1/2 \times 1.350 \times 5.311111 &= 3.585000$$

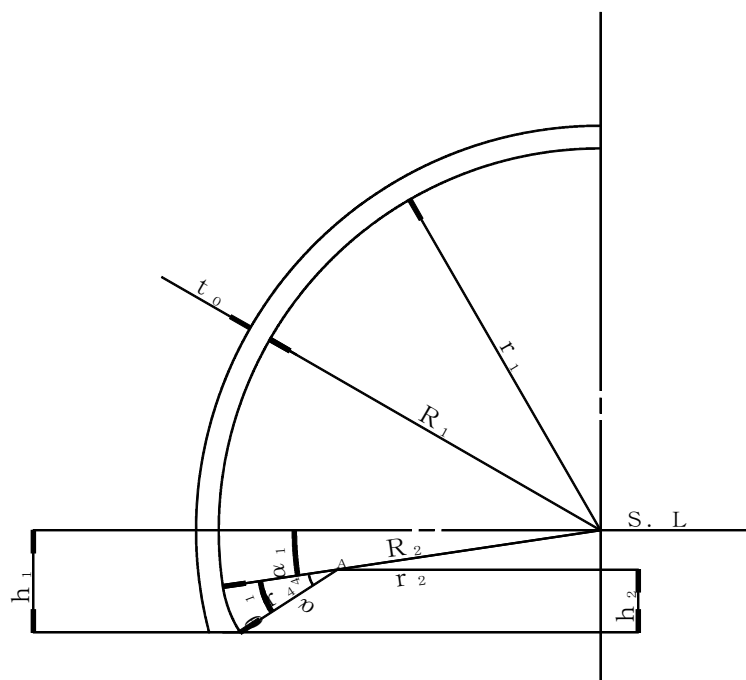
$$v_{S3} = \text{設計断面, 覆工コンクリート側壁部 } v_3 \sim v_4 \text{ の合計} &= 6.735406$$

$$v_8 = \text{設計断面に同じ} &= 0.019262$$

$$\begin{aligned}
 V_{S2} &= v_{S1} + v_{S2} - v_{S3} + v_8 \\
 &= 3.737475 + 3.585000 - 6.735406 + 0.019262 &= 0.606331
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{CS1} &= V_{S1} + V_{S2} \times 2 = 7.112409 + 0.606331 \times 2 &= 8.325071 \\
 &&= \underline{8.325 \text{ m}^3/\text{m}}
 \end{aligned}$$

4) 型 枠



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.530, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300$$

$$h_1 = 1.350, \text{ 型枠妻板控除 } t_1 = 0.000$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_4 = 24.4328292$$

$$A_x = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 3.481563$$

$$A_y = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 0.518768$$

$$r_1 = R_1 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_2 = R_2 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_4 = R_4 + (t_1 / 2) = 1.530 + (0.000 / 2) = 1.530$$

$$h_2 = h_1 - A_y = 1.350000 - 0.518768 = 0.831232$$

$$\theta_1 = \sin^{-1} \frac{h_2}{r_4} - \alpha_1 = \sin^{-1} \frac{0.831232}{1.530} - 8.4749805 = 24.4328292$$

$$V_{C1} = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 5.758805$$

$$V_{CS1} = \text{支払断面の覆工コンクリートより} = 8.325071$$

<全巻>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= (2\pi \times R_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times R_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times R_4 \times \alpha_4 / 360^\circ) \times 2 \\
 &= (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.530 \times 24.4328292 / 360^\circ) \times 2 = 18.663884 \\
 &= \underline{18.664 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{c1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(設計)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_1 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 5.758805 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.530 \times 24.4328292 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 5.758805 \\
 &= \underline{5.759 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

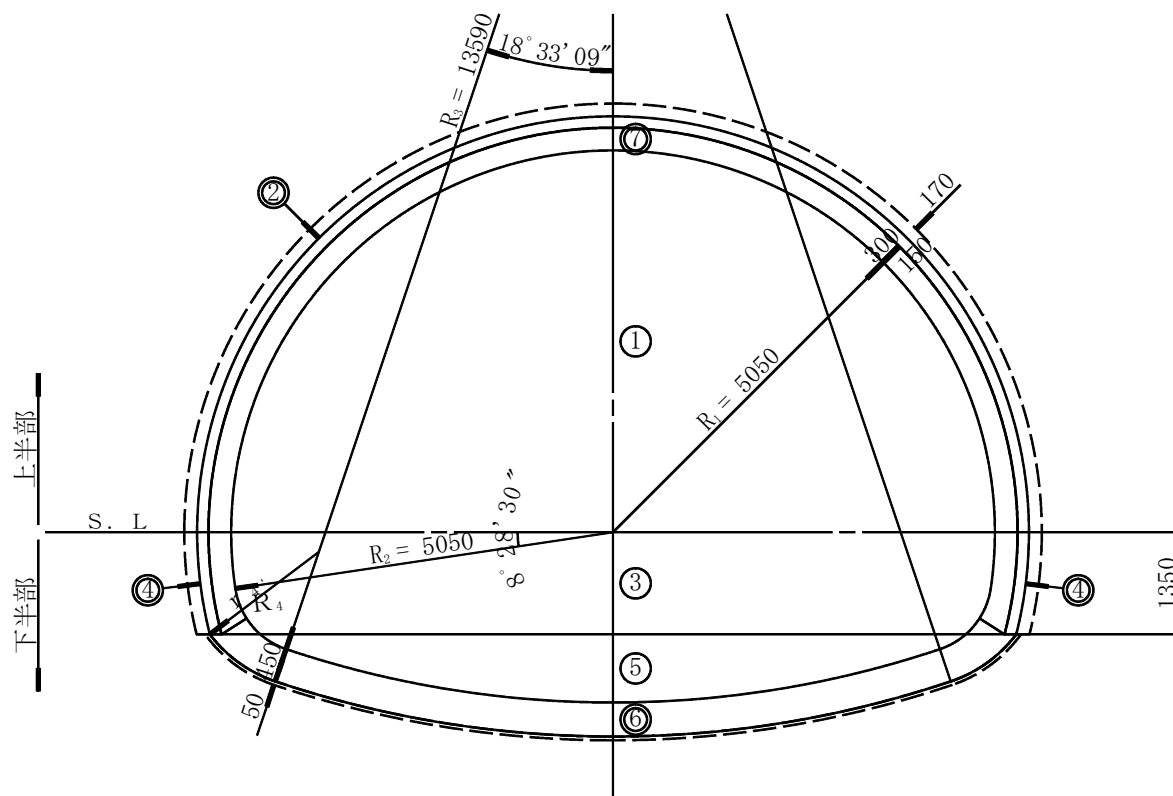
$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{cs1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(支払)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_1 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 8.325071 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.530 \times 24.4328292 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 8.325071 \\
 &= \underline{8.325 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

D I -b 断面

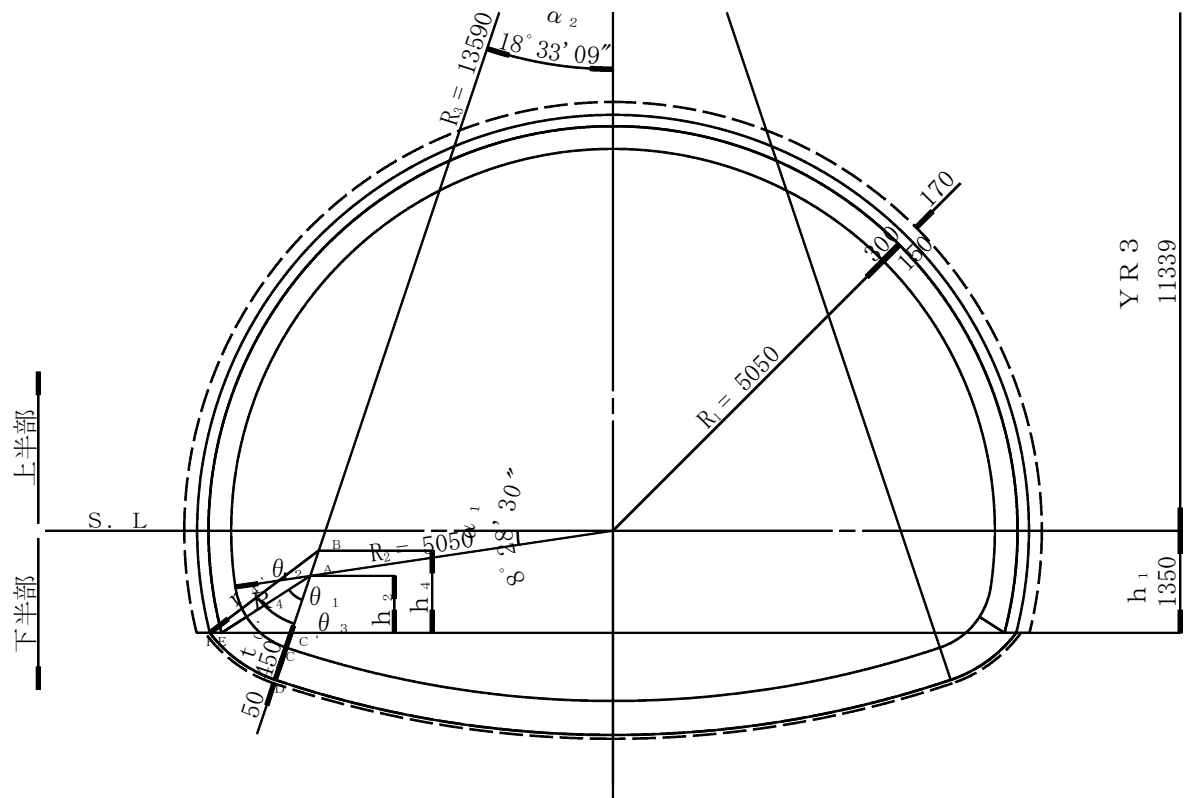
標準断面

発破工法

D I -b 断面



名 称		掘 削 (m ³ /m)		吹 付 け コンクリート (m ² /m)	コンクリート (m ³ /m)	
		設 計	支 払		設 計	支 払
①	上部半断面	47.517	50.499			
②	上半吹付けコンクリート			16.808		
③	下部半断面	14.700	15.163			
④	下半吹付けコンクリート			2.730		
⑤	盤下げ	10.574	11.141			
⑥	インバートコンクリート				4.824	5.391
⑦	覆工コンクリート				5.689	7.658
合 計		72.791	76.803	19.538	10.513	13.049



諸元寸法

$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000$$

$$r_4' = 1.804771$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, t_0' = 0.450, \text{吹付厚 } t_2 = 0.150$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$h_1 = 1.350, \text{余掘 } t = 0.170$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.450 = 14.04000$$

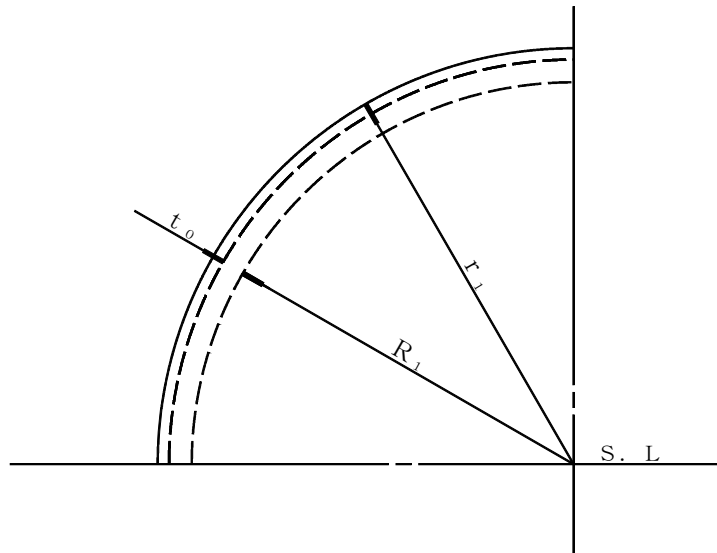
$$L_1 = R_2 - R_1 = 5.050 - 5.050 = 0.000$$

$$\begin{aligned}
A_x &= (R_2 - R_4) \times \cos \alpha_1 - L_1 \\
&= (5.050 - 1.000) \times \cos 8.4749805 - 0.000000 = 4.005775 \\
A_y &= (R_2 - R_4) \times \sin \alpha_1 \\
&= (5.050 - 1.000) \times \sin 8.4749805 = 0.596879 \\
B_x &= r_4' \text{ の X座標} = 3.892897 \\
B_y &= r_4' \text{ の Y座標} = 0.260544 \\
YR3 &= R_3 \text{ の Y座標} = 11.338860 \\
C_x &= R_3 \times \sin \alpha_2 = 13.59000 \times \sin 18.5523621 = 4.323946 \\
C_y &= R_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 13.59000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 \\
&= 1.544912 \\
D_x &= r_3 \times \sin \alpha_2 = 14.04000 \times \sin 18.5523621 = 4.467123 \\
D_y &= r_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 14.04000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 \\
&= 1.971527 \\
E_x &= \sqrt{r_2'^2 - h_1'^2} - L_1 = \sqrt{5.350^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.176872 \\
E_y &= h_1 = 1.350 \\
C'_x &= (h_1 + YR3) \times \tan \alpha_2 \\
&= (1.350 + 11.338860) \times \tan 18.5523621 = 4.258532 \\
C'_y &= h_1 = 1.350 \\
h_2 &= h_1 - A_y = 1.350 - 0.596879 = 0.753121 \\
h_4 &= h_1 - B_y = 1.350 - 0.260544 = 1.089456 \\
F_x &= B_x + \sqrt{r_4'^2 - h_4'^2} = 3.892897 + \sqrt{1.804771^2 - 1.089456^2} \\
&= 5.331745 \\
\theta_1 &= \tan^{-1} \frac{E_x - A_x}{h_2} - \alpha_2 = \tan^{-1} \frac{5.176872 - 4.005775}{0.753121} \\
&\quad - 18.5523621 = 38.7029643 \\
\theta_2 &= 90^\circ - (\alpha_1 + \alpha_2 + \theta_1) \\
&= 90^\circ - (8.4749805 + 18.5523621 + 38.7029643) = 24.2696931 \\
\theta_3 &= \cos^{-1} \frac{h_4}{r_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.089456}{1.804771} - 18.5523621 = 34.3156402
\end{aligned}$$

1) 掘削

(1) 設計断面

a. 上部半断面



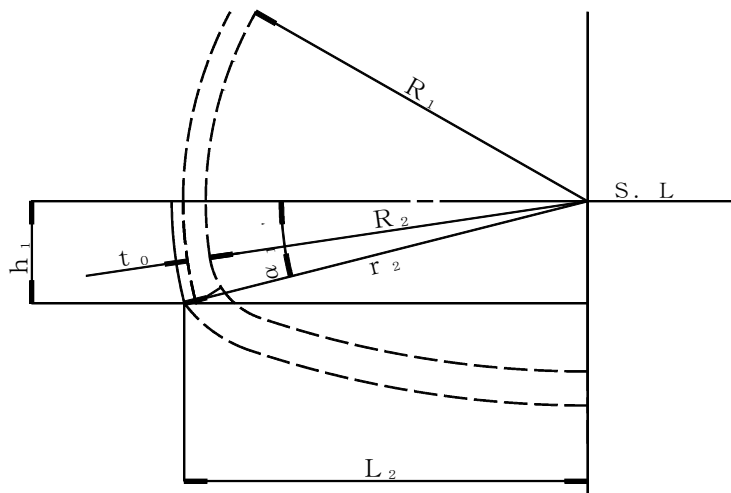
$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.300$

変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.150$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.150 &= 5.500 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_a &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.500^2 \times 1/2 &= 47.516589 \\ & &= \underline{47.517 \text{ m}^3/\text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{変形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.150$$

諸元寸法より

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.150 \end{aligned} \quad = 5.500$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.500^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.331745$$

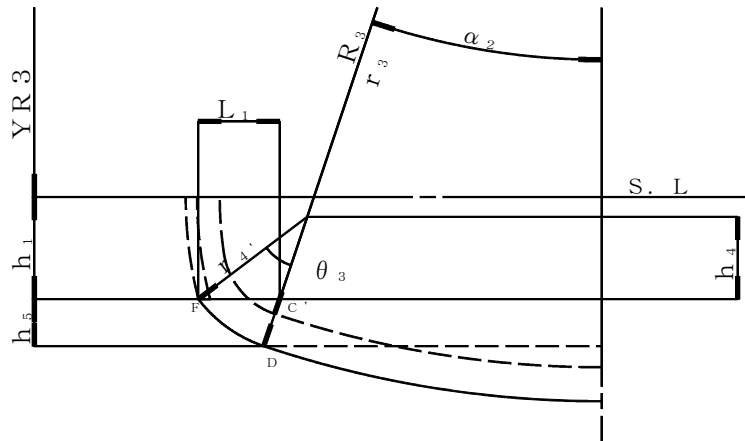
$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.500} = 14.2086975$$

$$\begin{aligned} Vb-1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.500^2 \times 14.2086975 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.331745) \times 1.350 = 0.151899 \end{aligned}$$

$$Vb-2 = L_2 \times h_1 = 5.331745 \times 1.350 = 7.197856$$

$$\begin{aligned} Vb &= (Vb-1 + Vb-2) \times 2 \\ &= (0.151899 + 7.197856) \times 2 \\ &= 14.699510 \\ &= \underline{14.700 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

c. インバート掘削



$$R_3 = 13.59000, \quad r_4' = 1.804771, \quad \text{覆工厚 } t_0' = 0.450, \quad h_1 = 1.350$$

$$\alpha_2 = 18.5523621$$

諸元寸法より

$$YR3 = 11.338860, \quad D_x = 4.467123, \quad D_y = 1.971527$$

$$C'_x = 4.258532, \quad F_x = 5.331745$$

$$h_4 = 1.089456, \quad \theta_3 = 34.3156402$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.450 = 14.04000$$

$$h_5 = D_y - h_1 = 1.971527 - 1.350 = 0.621527$$

$$L_1 = F_x - C'_x = 5.331745 - 4.258532 = 1.073213$$

$$\begin{aligned} V_{c-1} &= \left(\pi \times r_4'^2 \times \theta_3 / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4 \right) \times 2 \\ &= \left(\pi \times 1.804771^2 \times 34.3156402 / 360^\circ \right. \\ &\quad \left. - 1/2 \times 1.073213 \times 1.089456 \right) \times 2 = 0.781586 \end{aligned}$$

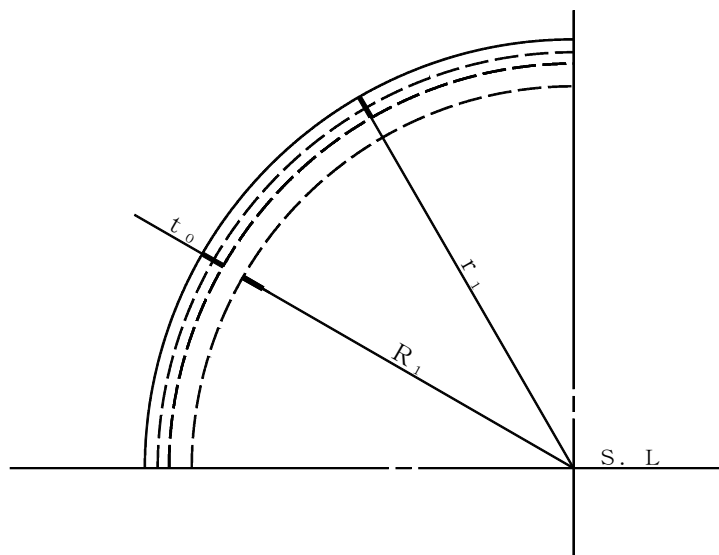
$$\begin{aligned} V_{c-2} &= 1/2 \times (C'_x + D_x) \times h_5 \times 2 \\ &= 1/2 \times (4.258532 + 4.467123) \times 0.621527 \times 2 = 5.423230 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{c-3} &= \left\{ \pi \times r_3^2 \times \alpha_2 / 360^\circ - 1/2 \times D_x \times (YR3 + D_y) \right\} \times 2 \\ &= \left\{ \pi \times 14.04000^2 \times 18.5523621 / 360^\circ \right. \\ &\quad \left. - 1/2 \times 4.467123 \times (11.338860 + 1.971527) \right\} \times 2 = 4.368799 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_c &= V_{c-1} + V_{c-2} + V_{c-3} \\ &= 0.781586 + 5.423230 + 4.368799 = 10.573615 \\ &= \underline{10.574 \text{ m}^3/\text{m}} \end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 上部半断面



$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.300$

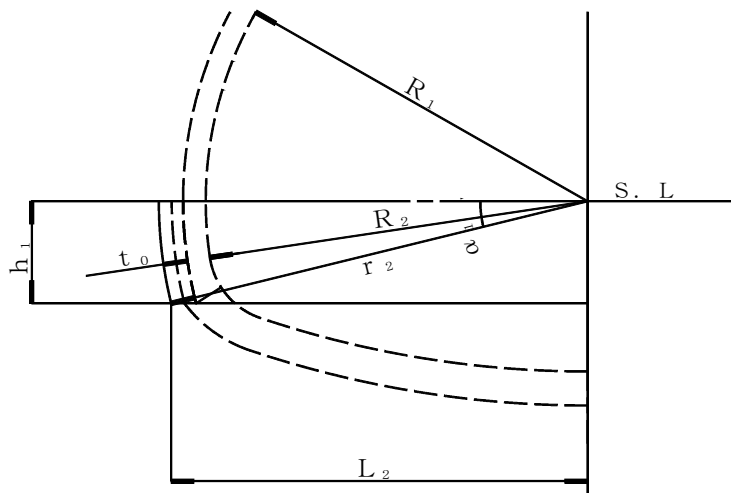
変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.150$

余掘 $t = 0.170$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.150 + 0.170 = 5.670 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sa} &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.670^2 \times 1/2 = 50.499374 \\ &= \underline{50.499 \text{ m}^3/\text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.150$$

$$\text{余掘 } t = 0.170$$

諸元寸法より

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.150 + 0.170 = 5.670 \end{aligned}$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.670^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.506941$$

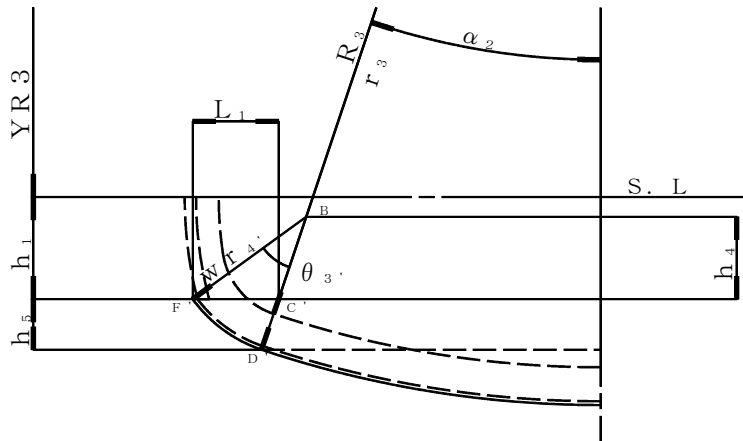
$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.670} = 13.7741470$$

$$\begin{aligned} V_{sb-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.670^2 \times 13.7741470 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.506941) \times 1.350 = 0.147180 \end{aligned}$$

$$V_{sb-2} = L_2 \times h_1 = 5.506941 \times 1.350 = 7.434370$$

$$\begin{aligned} V_{sb} &= (V_{sb-1} + V_{sb-2}) \times 2 \\ &= (0.147180 + 7.434370) \times 2 = 15.163100 \\ &= \underline{15.163 \text{ m}^3/\text{m}} \end{aligned}$$

c. インバート掘削



$$R_3 = 13.59000, \quad r_4' = 1.804771, \quad \text{覆工厚 } t_0' = 0.450, \quad \text{余掘 } t = 0.050$$

$$h_1 = 1.350, \quad \alpha_2 = 18.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad YR3 = 11.338860, \quad Bx = 3.892897, \quad C'x = 4.258532$$

$$h_4 = 1.089456$$

$$r_3 = R_3 + t_0' + t = 13.59000 + 0.450 + 0.050 = 14.09000$$

$$wr_4' = r_4' + t = 1.804771 + 0.050 = 1.854771$$

$$\theta_3' = \cos^{-1} \frac{h_4}{wr_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.089456}{1.854771} - 18.5523621 = 35.4763100$$

$$D'x = r_3 \times \sin \alpha_2 = 14.09000 \times \sin 18.5523621 = 4.483032$$

$$D'y = r_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 14.09000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 = 2.018929$$

$$F'x = Bx + wr_4' \times \sin(\theta_3' + \alpha_2) = 3.892897 + 1.854771 \times \sin(35.4763100 + 18.5523621) = 5.393984$$

$$h_5 = D'y - h_1 = 2.018929 - 1.350 = 0.668929$$

$$L_1 = F'x - C'x = 5.393984 - 4.258532 = 1.135452$$

$$\begin{aligned} V_{sc-1} &= (\pi \times wr_4'^2 \times \theta_3' / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 1.854771^2 \times 35.4763100 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.135452 \times 1.089456) \times 2 = 0.893057 \end{aligned}$$

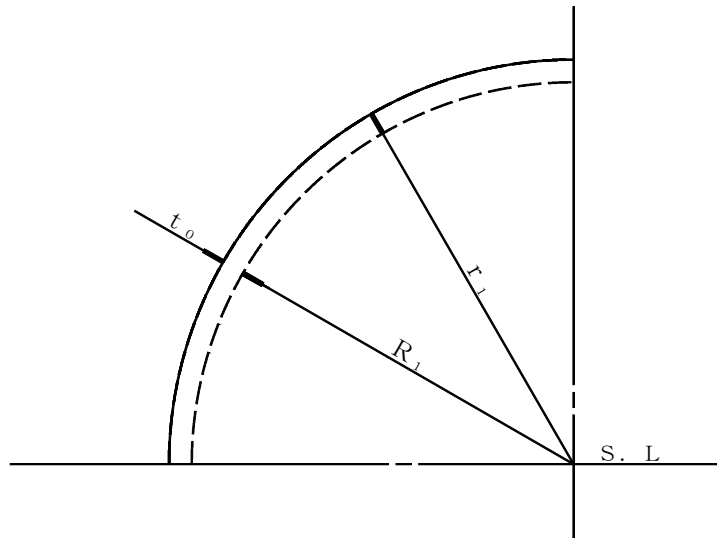
$$\begin{aligned} V_{sc-2} &= 1/2 \times (C'x + D'x) \times h_5 \times 2 \\ &= 1/2 \times (4.258532 + 4.483032) \times 0.668929 \times 2 = 5.847486 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sc-3} &= \{ \pi \times r_3^2 \times \alpha_2 / 360^\circ - 1/2 \times D'x \times (YR3 + D'y) \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times 14.09000^2 \times 18.5523621 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 4.483032 \times (11.338860 + 2.018929) \} \times 2 = 4.399964 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sc} &= V_{sc-1} + V_{sc-2} + V_{sc-3} \\ &= 0.893057 + 5.847486 + 4.399964 = 11.140507 \\ &= 11.141 \text{ m}^3 / \text{m} \end{aligned}$$

2) 吹付けコンクリート

a. 上部半断面



$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.300$

変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.150$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t_1$$

$$= 5.050 + 0.300 + 0.000$$

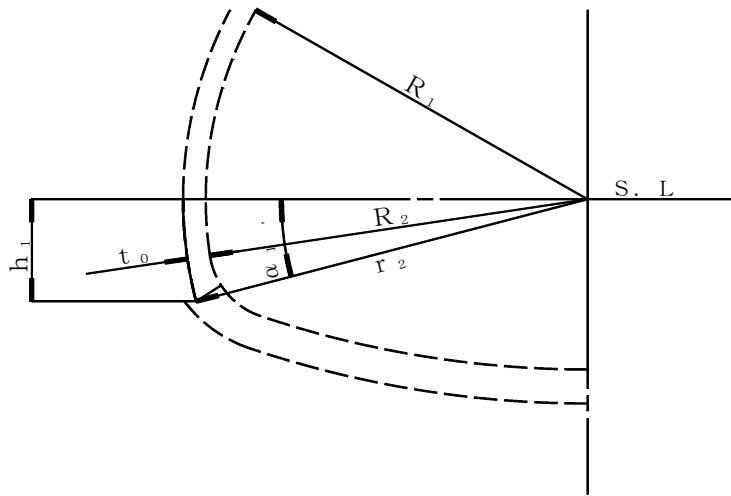
$$= 5.350$$

$$F a = 2 \pi \times r_1 \times 1/2 = 2 \pi \times 5.350 \times 1/2$$

$$= 16.807521$$

$$= \underline{16.808 \text{ m}^2/\text{m}}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{吹付厚 } t_2 = 0.150$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.300 + 0.000 = 5.350$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.350} = 14.6158144$$

$$Fb = 2\pi \times r_2 \times \alpha_1' / 360^\circ \times 2$$

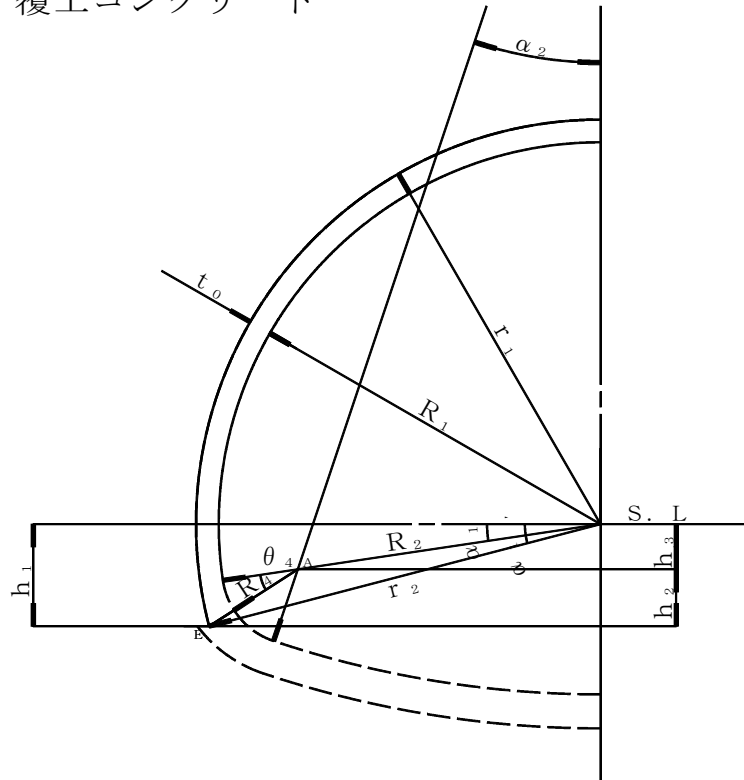
$$= 2\pi \times 5.350 \times 14.6158144 / 360^\circ \times 2 = 2.729507$$

$$= \underline{\underline{2.730 \text{ m}^2/\text{m}}}$$

3) コンクリート

(1) 設計断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.000, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300$$

$$h_1 = 1.350$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad A_x = 4.005775, A_y = 0.596879, E_x = 5.176872$$

$$L_1 = 0.000000, h_2 = 0.753121, \theta_2 = 24.2696931$$

$$r_1 = R_1 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$h_3 = A_y = 0.596879$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.350} = 14.6158144$$

$$\theta_4 = \theta_2 = 24.2696931$$

アーチ部

$$\begin{aligned}
 V_1 &= \pi \times (r_1^2 - R_1^2) \times 1/2 \\
 &= \pi \times (5.350^2 - 5.050^2) \times 1/2 = 4.900885
 \end{aligned}$$

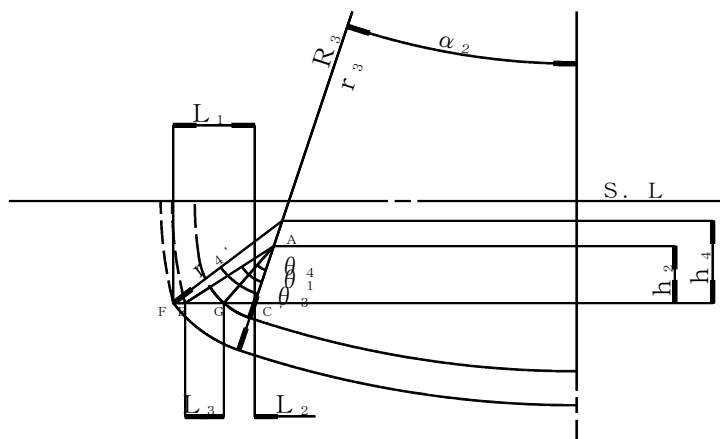
側壁部

$$\begin{aligned}
 v_1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.350^2 \times 14.6158144 / 360^\circ = 3.650715 \\
 v_2 &= 1/2 \times h_1 \times r_2 \times \cos \alpha_1' \\
 &= 1/2 \times 1.350 \times 5.350 \times \cos 14.6158144 = 3.494388 \\
 v_3 &= \pi \times R_2^2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.050^2 \times 8.4749805 / 360^\circ = 1.886118 \\
 v_4 &= 1/2 \times (A_x + L_1) \times h_3 \\
 &= 1/2 \times (4.005775 + 0.000000) \times 0.596879 = 1.195481 \\
 v_5 &= 1/2 \times \{(A_x + L_1) + (E_x + L_1)\} \times h_2 \\
 &= 1/2 \times \{(4.005775 + 0.000000) + (5.176872 + 0.000000)\} \times 0.753121 \\
 &= 3.457822 \\
 v_6 &= \pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ \\
 &= \pi \times 1.000^2 \times 24.2696931 / 360^\circ = 0.211793
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_2 &= v_1 + v_2 - (v_3 + v_4 + v_5 + v_6) \\
 &= 3.650715 + 3.494388 \\
 &\quad - (1.886118 + 1.195481 + 3.457822 + 0.211793) = 0.393889
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{cl} &= V_1 + V_2 \times 2 = 4.900885 + 0.393889 \times 2 = 5.688663 \\
 &= \underline{\underline{5.689 \text{ m}^3 / \text{m}}}
 \end{aligned}$$

b. インバートコンクリート



$$R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000, r_4' = 1.804771, \text{覆工厚 } t_0' = 0.450$$

$$\alpha_2 = 18.5523621$$

$$A_x = 4.005775, \quad C'_x = 4.258532, \quad E_x = 5.176872, \quad F_x = 5.331745$$

$$h_2 = 0.753121, \quad h_4 = 1.089456, \quad \theta_1 = 38.7029643, \quad \theta_3 = 34.3156402$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.450 = 14.04000$$

$$G_x = A_x + \sqrt{R_4^2 - h_2^2} = 4.005775 + \sqrt{1.000^2 - 0.753121^2} = 4.663657$$

$$L_1 = F_x - C' x = 5.331745 - 4.258532 = 1.073213$$

$$L_2 = G_x - C'x = 4.663657 - 4.258532 = 0.405125$$

$$L_3 = E_x - G_x = 5.176872 - 4.663657 = 0.513215$$

$$\theta_4 = \cos^{-1} \frac{h_2}{R_4} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{0.753121}{1.000} - 18.5523621 = 22.5861813$$

$$\begin{aligned} \text{U}_1 &= (\pi \times \text{r}_4'^2 \times \theta_3 / 360^\circ - 1/2 \times \text{L}_1 \times \text{h}_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 1.804771^2 \times 34.3156402 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.073213 \times 1.089456) \times 2 = 0.781586 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \mathfrak{U}_2 &= (\pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_2 \times h_2) \times 2 \\ &= (\pi \times 1.000^2 \times 22.5861813 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 0.405125 \times 0.753121) \times 2 = 0.089095 \end{aligned}$$

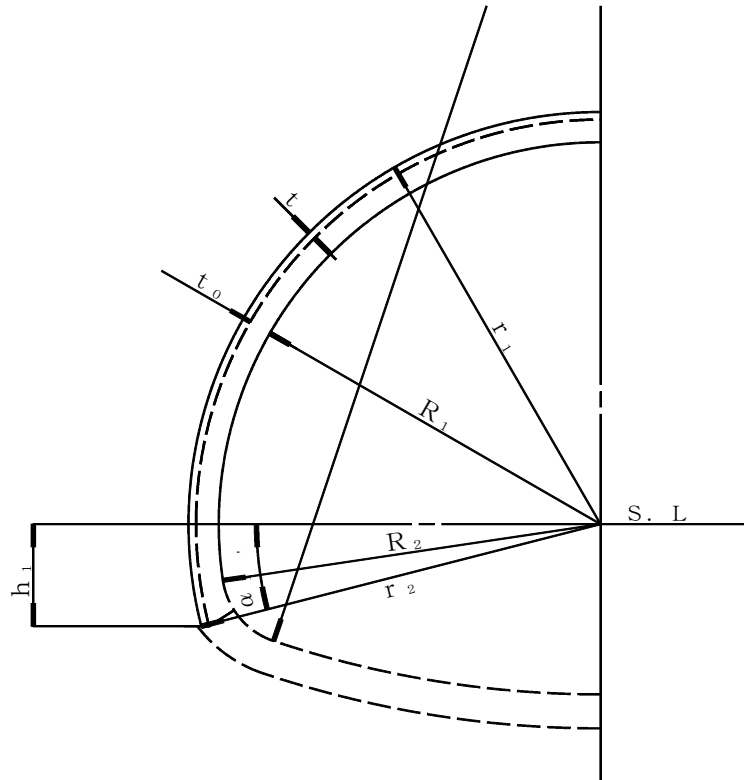
$$\begin{aligned} \mathbf{v}_3 &= \{ 1/2 \times \mathbf{L}_3 \times \mathbf{h}_2 - \pi \times \mathbf{R}_4^2 \times (\theta_1 - \theta_4) / 360^\circ \} \times 2 \\ &= \{ 1/2 \times 0.513215 \times 0.753121 \\ &\quad - \pi \times 1.000^2 \times (38.7029643 - 22.5861813) / 360^\circ \} \times 2 = 0.105222 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \mathbf{u}_4 &= \{ \pi \times (\mathbf{r}_3^2 - \mathbf{R}_3^2) \times \alpha_2 / 360^\circ \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times (14.04000^2 - 13.59000^2) \times 18.5523621 / 360^\circ \} \times 2 = 4.025965 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{C2} &= v_1 - v_2 + v_3 + v_4 \\ &= 0.781586 - 0.089095 + 0.105222 + 4.025965 \\ &= 4.823678 \\ &= 4.824 \text{ m}^3/\text{m} \end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{余巻 } t = 0.100$$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.300 + 0.100 = 5.450$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_2 = 5.050 + 0.300 + 0.100 = 5.450$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.450} = 14.3418315$$

アーチ部

$$\begin{aligned}
 V_{S1} &= \pi \times (r_1^2 - R_1^2) \times 1/2 \\
 &= \pi \times (5.450^2 - 5.050^2) \times 1/2 = 6.597345
 \end{aligned}$$

側壁部

$$\begin{aligned}
 v_{S1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.450^2 \times 14.3418315 / 360^\circ = 3.717449
 \end{aligned}$$

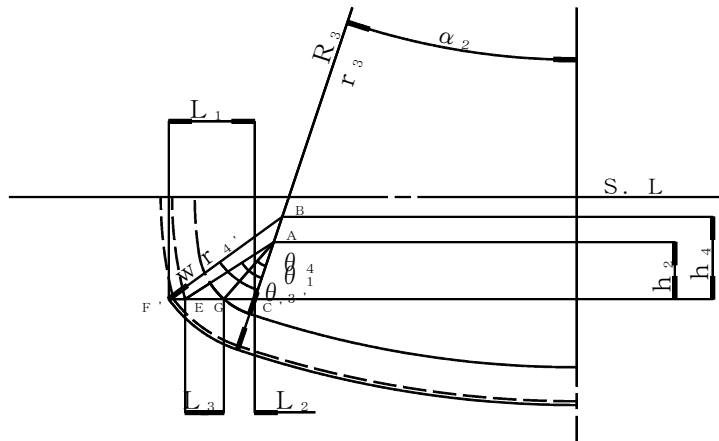
$$\begin{aligned}
 v_{S2} &= 1/2 \times h_1 \times r_2 \times \cos \alpha_1' \\
 &= 1/2 \times 1.350 \times 5.450 \times \cos 14.3418315 = 3.564102
 \end{aligned}$$

$$v_{S3} = \text{設計断面, 覆工コンクリート側壁部 } v_3 \sim v_6 \text{ の合計} = 6.751214$$

$$\begin{aligned}
 V_{S2} &= v_{S1} + v_{S2} - v_{S3} \\
 &= 3.717449 + 3.564102 - 6.751214 = 0.530337
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{CS1} &= V_{S1} + V_{S2} \times 2 = 6.597345 + 0.530337 \times 2 = 7.658019 \\
 &= \underline{\underline{7.658 \text{ m}^3/\text{m}}}
 \end{aligned}$$

b. インバートコンクリート



$$R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000, r_4' = 1.804771$$

$$\text{覆工厚 } t_0' = 0.450, \text{ 余巻 } t = 0.050, \alpha_2 = 18^\circ.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad h_2 = 0.753121, h_4 = 1.089456, \theta_1 = 38^\circ.7029643$$

$$A_x = 4.005775, B_x = 3.892897, C'_x = 4.258532$$

$$E_x = 5.176872$$

$$r_3 = R_3 + t_0' + t = 13.59000 + 0.450 + 0.050 = 14.09000$$

$$w r_4' = r_4' + t = 1.804771 + 0.050 = 1.854771$$

$$F'_x = B_x + \sqrt{w r_4'^2 - h_4^2} = 3.892897 + \sqrt{1.854771^2 - 1.089456^2} = 5.393984$$

$$G_x = A_x + \sqrt{R_4^2 - h_2^2} = 4.005775 + \sqrt{1.000^2 - 0.753121^2} = 4.663657$$

$$L_1 = F'_x - C'_x = 5.393984 - 4.258532 = 1.135452$$

$$L_2 = G_x - C'_x = 4.663657 - 4.258532 = 0.405125$$

$$L_3 = E_x - G_x = 5.176872 - 4.663657 = 0.513215$$

$$\theta_3' = \cos^{-1} \frac{h_4}{w r_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.089456}{1.854771} - 18^\circ.5523621 = 35^\circ.4763100$$

$$\theta_4 = \cos^{-1} \frac{h_2}{R_4} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{0.753121}{1.000} - 18^\circ.5523621 = 22^\circ.5861813$$

$$\begin{aligned}
v_1 &= (\pi \times w r_4'^2 \times \theta_3' / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\
&= (\pi \times 1.854771^2 \times 35.4763100 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 1.135452 \times 1.089456) \times 2 = 0.893057
\end{aligned}$$

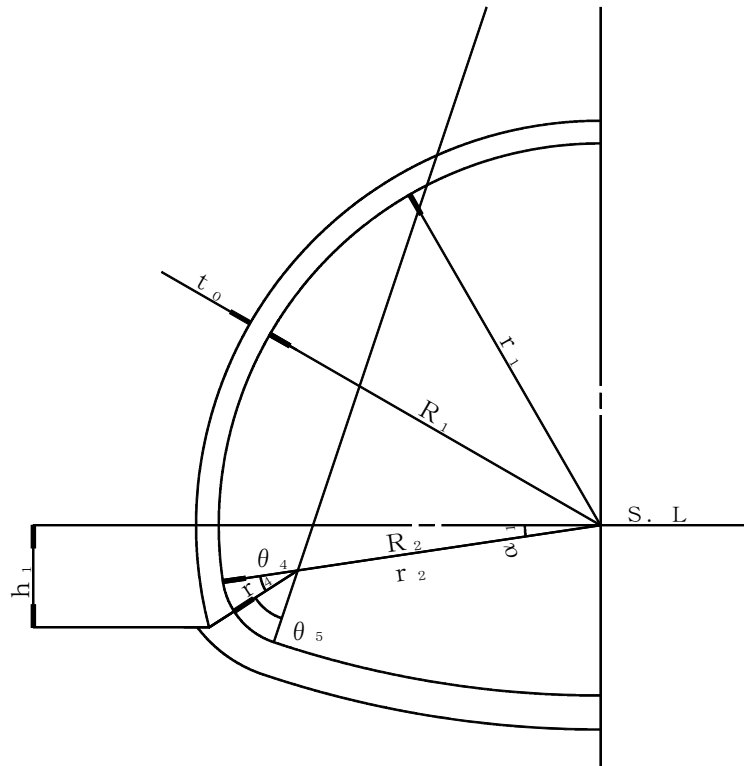
$$\begin{aligned}
v_2 &= (\pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_2 \times h_2) \times 2 \\
&= (\pi \times 1.000^2 \times 22.5861813 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 0.405125 \times 0.753121) \times 2 = 0.089095
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_3 &= \{ 1/2 \times L_3 \times h_2 - \pi \times R_4^2 \times (\theta_1 - \theta_4) / 360^\circ \} \times 2 \\
&= \{ 1/2 \times 0.513215 \times 0.753121 \\
&\quad - \pi \times 1.000^2 \times (38.7029643 - 22.5861813) / 360^\circ \} \times 2 = 0.105222
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_4 &= \pi \times (r_3^2 - R_3^2) \times \alpha_2 / 360^\circ \times 2 \\
&= \pi \times (14.09000^2 - 13.59000^2) \times 18.5523621 / 360^\circ \times 2 = 4.481389
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
V_{CS2} &= v_1 - v_2 + v_3 + v_4 \\
&= 0.893057 - 0.089095 + 0.105222 + 4.481389 &= 5.390573 \\
& &= \underline{5.391 \text{ m}^3/\text{m}}
\end{aligned}$$

4) 型 枠



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.000$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350, \text{ 型枠妻板控除 } t_1 = 0.000$$

$$\alpha_1 = 8.4749805$$

$$\theta_4 = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 24.2696931$$

$$\theta_5 = \text{諸元寸法より} (\theta_1) = 38.7029643$$

$$r_1 = R_1 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_2 = R_2 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_4 = R_4 + (t_1 / 2) = 1.000 + (0.000 / 2) = 1.000$$

$$V_{C1} = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 5.688663$$

$$V_{CS1} = \text{支払断面の覆工コンクリートより} = 7.658019$$

$$V_{C2} = \text{設計断面のインバートコンクリートより} = 4.823678$$

$$V_{CS2} = \text{支払断面のインバートコンクリートより} = 5.390573$$

<全巻>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= (2\pi \times R_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times R_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times R_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times 2 \\
 &= (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 24.2696931 / 360^\circ) \times 2 = 18.206170 \\
 &= \underline{18.206 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{c1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(設計)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 5.688663 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 24.2696931 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 5.688663 \\
 &= \underline{5.689 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{cs1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(支払)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 7.658019 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 24.2696931 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 7.658019 \\
 &= \underline{7.658 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

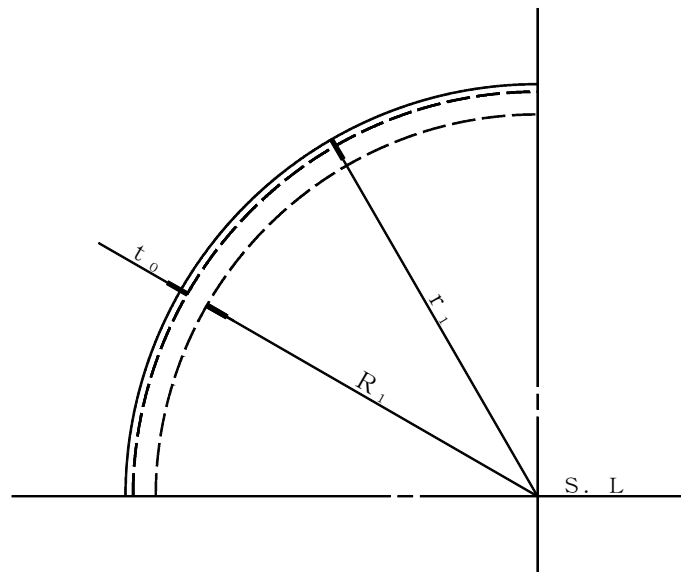
<インバート>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= 2\pi \times R_4 \times \theta_5 / 360^\circ \times 2 \\
 &= 2\pi \times 1.000 \times 38.7029643 / 360^\circ \times 2 \\
 &= 1.350988 \\
 &= \underline{1.351 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= \text{設計断面のインバートコンクリートに同じ} \\
 \text{(設計)} &= \underline{4.824 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= \text{支払断面のインバートコンクリートに同じ} \\
 \text{(支払)} &= \underline{5.391 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

5) 金 網



$$R_1 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300$$

$$\text{変形余裕量(上半)} t_1 = 0.000, \text{ 吹き付け厚(2次)} t_3 = 0.100$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_3 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 &= 5.450 \end{aligned}$$

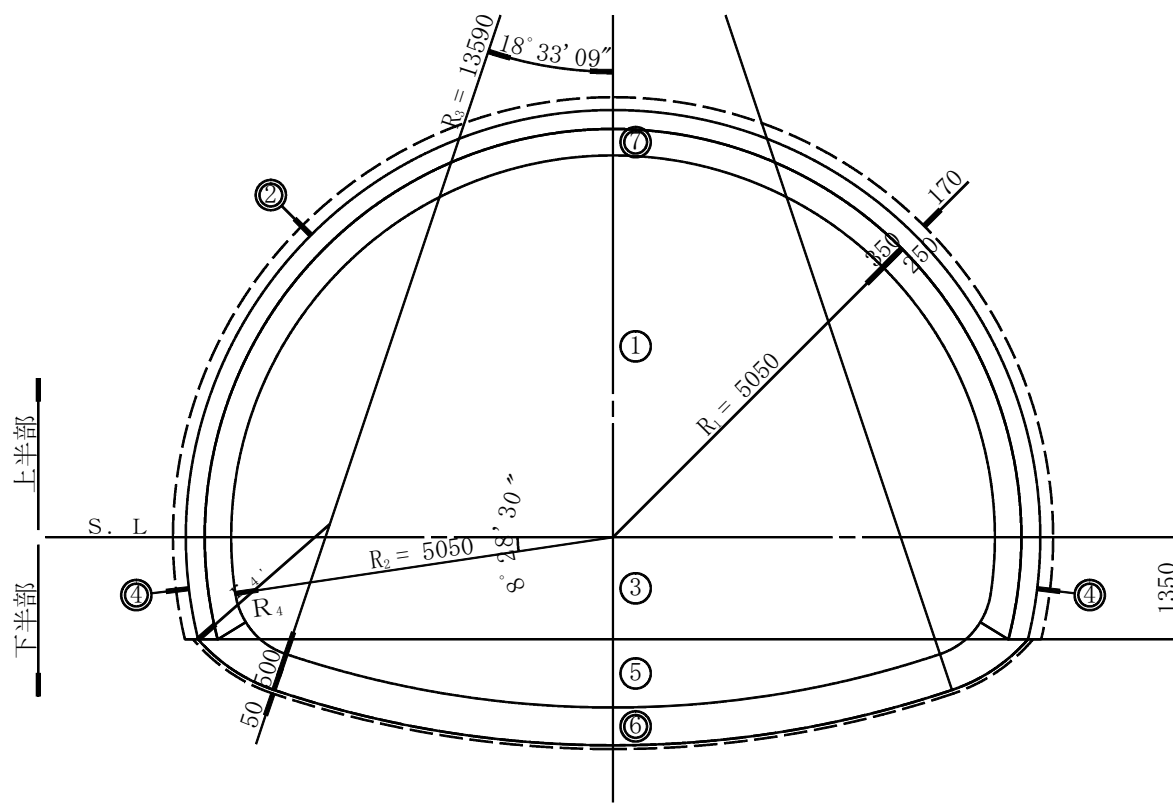
$$\begin{aligned} \text{上半} &= 2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ \times 2 \\ &= 2\pi \times 5.450 \times 90^\circ / 360^\circ \times 2 &= 17.121680 \\ & &= \underline{17.122 \text{ m}^2 / \text{m}} \end{aligned}$$

DⅢa 断面

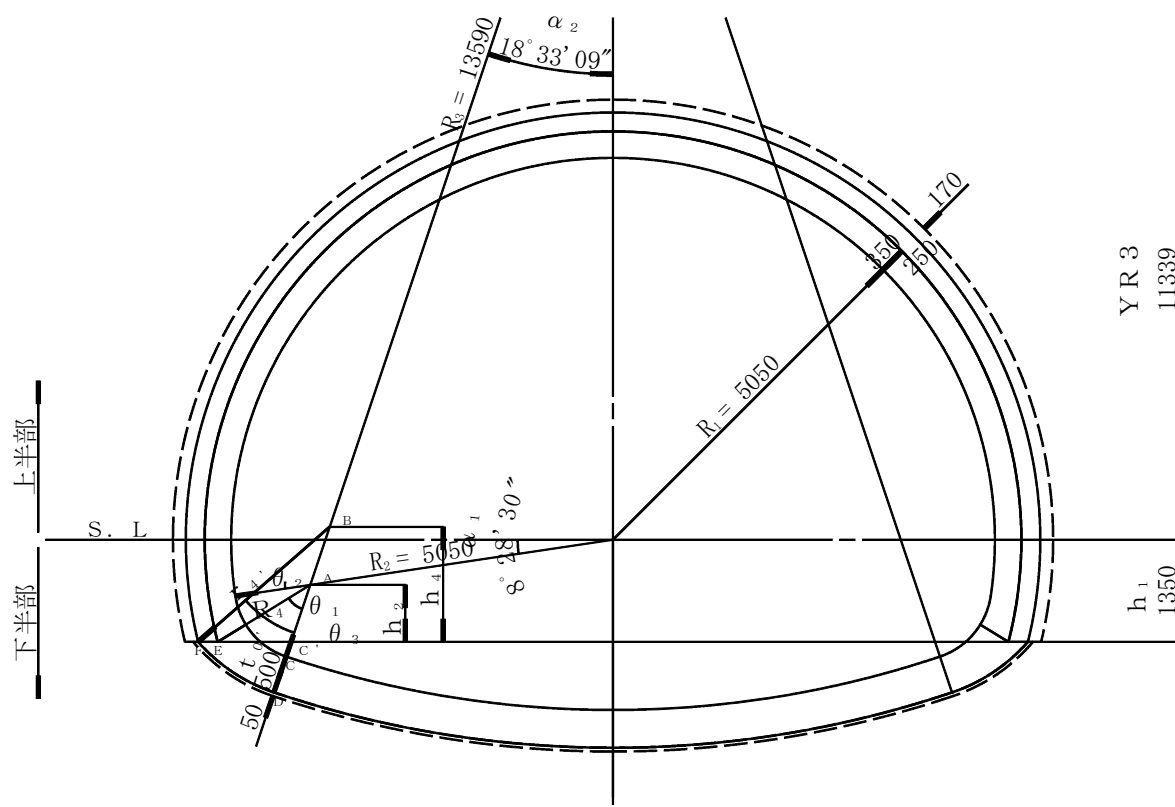
標準断面

発破工法

DⅢa 断面



名 称		掘 削 (m ³ /m)		吹 付 け コンクリート (m ² /m)	コンクリート (m ³ /m)	
		設 計	支 払		設 計	支 払
①	上部半断面	50.144	53.207			
②	上半吹付けコンクリート			16.965		
③	下部半断面	15.109	15.572			
④	下半吹付けコンクリート			2.729		
⑤	盤下げ	11.198	11.781			
⑥	インバートコンクリート				5.468	6.050
⑦	覆工コンクリート				6.650	8.635
合 計		76.451	80.560	19.694	12.118	14.685



諸元寸法

$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000$$

$$r_4' = 2.308539$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.350, t_0' = 0.500, \text{吹付厚 } t_2 = 0.250$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$h_1 = 1.350, \text{余掘 } t = 0.170$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.350 = 5.400$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.500 = 14.09000$$

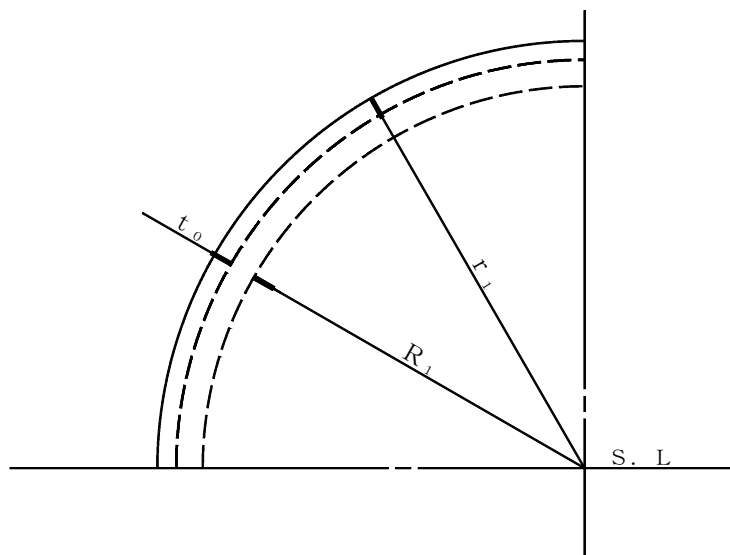
$$L_1 = R_2 - R_1 = 5.050 - 5.050 = 0.000$$

$$\begin{aligned}
A_x &= (R_2 - R_4) \times \cos \alpha_1 - L_1 \\
&= (5.050 - 1.000) \times \cos 8.4749805 - 0.000000 = 4.005775 \\
A_y &= (R_2 - R_4) \times \sin \alpha_1 \\
&= (5.050 - 1.000) \times \sin 8.4749805 = 0.596879 \\
B_x &= r_4' \text{ の X座標} = 3.748521 \\
B_y &= r_4' \text{ の Y座標} = -0.169643 \\
YR3 &= R_3 \text{ の Y座標} = 11.338860 \\
C_x &= R_3 \times \sin \alpha_2 = 13.59000 \times \sin 18.5523621 = 4.323946 \\
C_y &= R_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 13.59000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 \\
&= 1.544912 \\
D_x &= r_3 \times \sin \alpha_2 = 14.09000 \times \sin 18.5523621 = 4.483032 \\
D_y &= r_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 14.09000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 \\
&= 2.018929 \\
E_x &= \sqrt{r_2'^2 - h_1'^2} - L_1 = \sqrt{5.400^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.228528 \\
E_y &= h_1 = 1.350 \\
C'_x &= (h_1 + YR3) \times \tan \alpha_2 \\
&= (1.350 + 11.338860) \times \tan 18.5523621 = 4.258532 \\
C'_y &= h_1 = 1.350 \\
h_2 &= h_1 - A_y = 1.350 - 0.596879 = 0.753121 \\
h_4 &= h_1 - B_y = 1.350 - (-0.169643) = 1.519643 \\
F_x &= B_x + \sqrt{r_4'^2 - h_4'^2} = 3.748521 + \sqrt{2.308539^2 - 1.519643^2} \\
&= 5.486346 \\
\theta_1 &= \tan^{-1} \frac{E_x - A_x}{h_2} - \alpha_2 = \tan^{-1} \frac{5.228528 - 4.005775}{0.753121} \\
&\quad - 18.5523621 = 39.8177905 \\
\theta_2 &= 90^\circ - (\alpha_1 + \alpha_2 + \theta_1) \\
&= 90^\circ - (8.4749805 + 18.5523621 + 39.8177905) = 23.1548669 \\
\theta_3 &= \cos^{-1} \frac{h_4}{r_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.519643}{2.308539} - 18.5523621 = 30.2795376
\end{aligned}$$

1) 掘削

(1) 設計断面

a. 上部半断面



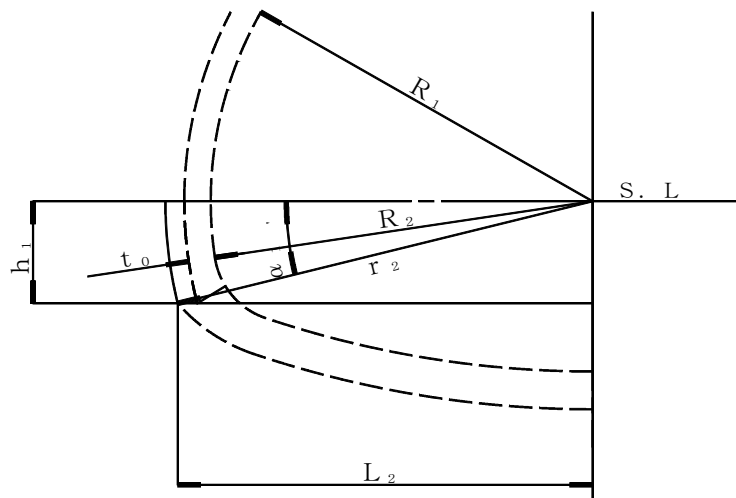
$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.350$

変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.250$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.250 &= 5.650 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_a &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.650^2 \times 1/2 &= 50.143746 \\ & &= \underline{50.144 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350$$

$$\text{変形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.250$$

諸元寸法より

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.250 = 5.650 \end{aligned}$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.650^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.486347$$

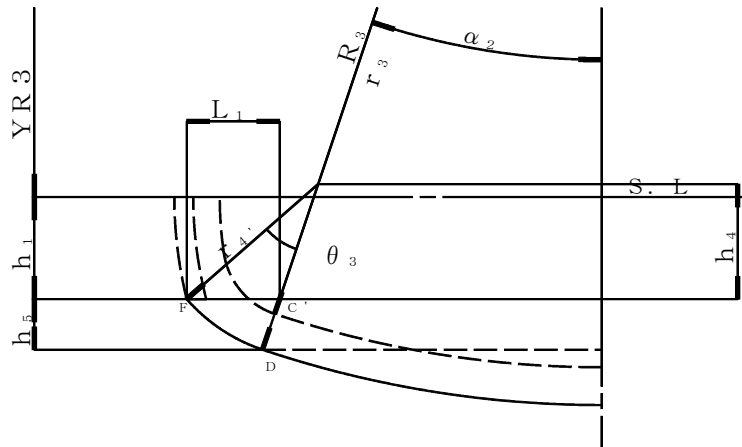
$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.650} = 13.8238719$$

$$\begin{aligned} Vb-1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.650^2 \times 13.8238719 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.486347) \times 1.350 = 0.147720 \end{aligned}$$

$$Vb-2 = L_2 \times h_1 = 5.486347 \times 1.350 = 7.406568$$

$$\begin{aligned} Vb &= (Vb-1 + Vb-2) \times 2 \\ &= (0.147720 + 7.406568) \times 2 = 15.108576 \\ &= \underline{15.109 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

c. インバート掘削



$$R_3 = 13.59000, \quad r_4' = 2.308539, \quad \text{覆工厚 } t_0' = 0.500, \quad h_1 = 1.350$$

$$\alpha_2 = 18.5523621$$

諸元寸法より

$$YR3 = 11.338860, \quad D_x = 4.483032, \quad D_y = 2.018929$$

$$C'_x = 4.258532, \quad F_x = 5.486346$$

$$h_4 = 1.519643, \quad \theta_3 = 30.2795376$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.500 = 14.09000$$

$$h_5 = D_y - h_1 = 2.018929 - 1.350 = 0.668929$$

$$L_1 = F_x - C'_x = 5.486346 - 4.258532 = 1.227814$$

$$\begin{aligned} V_{c-1} &= (\pi \times r_4'^2 \times \theta_3 / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 2.308539^2 \times 30.2795376 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.227814 \times 1.519643) \times 2 = 0.950605 \end{aligned}$$

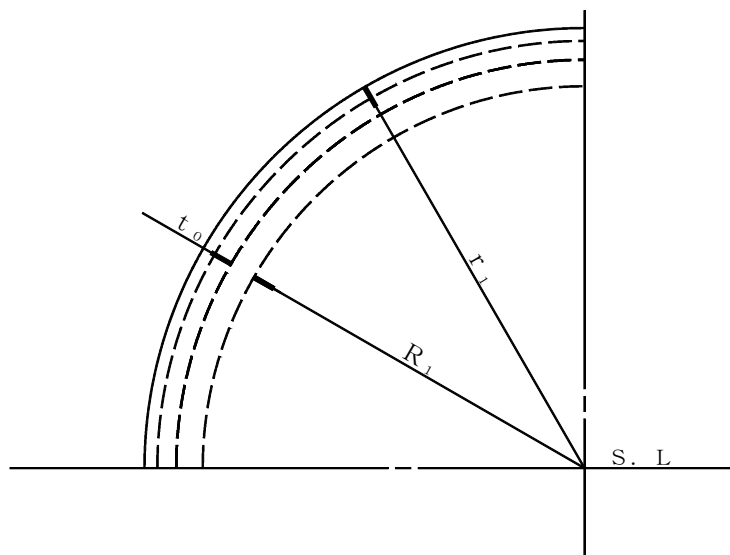
$$\begin{aligned} V_{c-2} &= 1/2 \times (C'_x + D_x) \times h_5 \times 2 \\ &= 1/2 \times (4.258532 + 4.483032) \times 0.668929 \times 2 = 5.847486 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{c-3} &= \{ \pi \times r_3^2 \times \alpha_2 / 360^\circ - 1/2 \times D_x \times (YR3 + D_y) \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times 14.09000^2 \times 18.5523621 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 4.483032 \times (11.338860 + 2.018929) \} \times 2 = 4.399964 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_c &= V_{c-1} + V_{c-2} + V_{c-3} \\ &= 0.950605 + 5.847486 + 4.399964 = 11.198055 \\ &= \underline{11.198 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 上部半断面



$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.350$

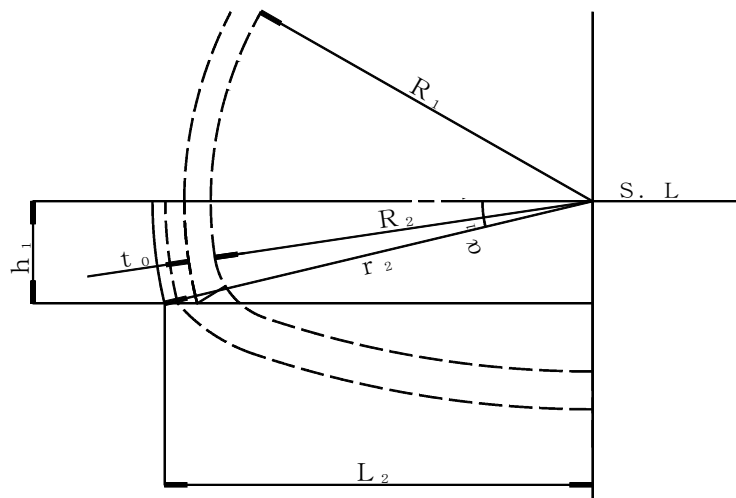
変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.250$

余掘 $t = 0.170$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.250 + 0.170 &= 5.820 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sa} &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.820^2 \times 1/2 &= 53.206641 \\ & &= \underline{53.207 \text{ m}^3/\text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350$$

変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.250$

余掘 t = 0.170

諸元寸法より

L₁ = 0.000000

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.250 + 0.170 &= 5.820 \end{aligned}$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.820^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.661263$$

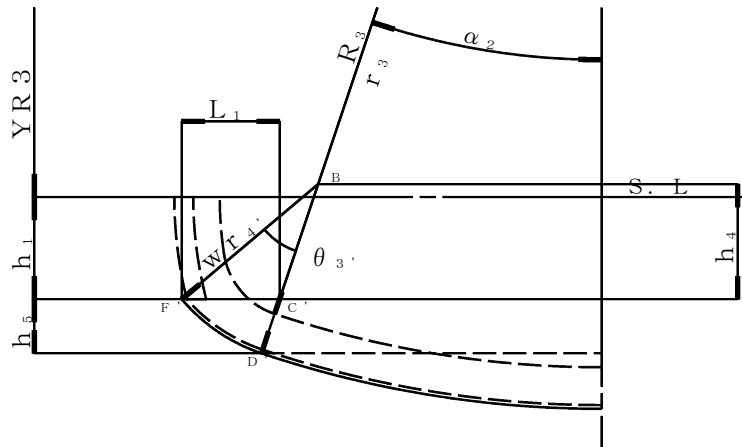
$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.820} = 13.4124198$$

$$\begin{aligned} V_{sb-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1 / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.820^2 \times 13.4124198 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.661263) \times 1.350 = 0.143258 \end{aligned}$$

$$V_{sb-2} = L_2 \times h_1 = 5.661263 \times 1.350 = 7.642705$$

$$\begin{aligned} V_{sb} &= (V_{sb-1} + V_{sb-2}) \times 2 \\ &= (0.143258 + 7.642705) \times 2 \\ &= 15.571926 \\ &= 15.572 \text{ m}^3/\text{m} \end{aligned}$$

c. インバート掘削



$R_3 = 13.59000$, $r_4' = 2.308539$, 覆工厚 $t_0' = 0.500$, 余掘 $t = 0.050$

$h_1 = 1.350$, $\alpha_2 = 18.5523621$

諸元寸法より $YR3 = 11.338860$, $Bx = 3.748521$, $C'x = 4.258532$

$h_4 = 1.519643$

$r_3 = R_3 + t_0' + t = 13.59000 + 0.500 + 0.050 = 14.14000$

$wr_4' = r_4' + t = 2.308539 + 0.050 = 2.358539$

$\theta_3' = \cos^{-1} \frac{h_4}{wr_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.519643}{2.358539} - 18.5523621 = 31.3332720$

$D'x = r_3 \times \sin \alpha_2 = 14.14000 \times \sin 18.5523621 = 4.498941$

$D'y = r_3 \times \cos \alpha_2 - YR3$
 $= 14.14000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 = 2.066331$

$F'x = Bx + wr_4' \times \sin(\theta_3' + \alpha_2)$
 $= 3.748521 + 2.358539 \times \sin(31.3332720 + 18.5523621) = 5.552237$

$h_5 = D'y - h_1 = 2.066331 - 1.350 = 0.716331$

$L_1 = F'x - C'x = 5.552237 - 4.258532 = 1.293705$

$$\begin{aligned} V_{sc-1} &= (\pi \times wr_4'^2 \times \theta_3' / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 2.358539^2 \times 31.3332720 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.293705 \times 1.519643) \times 2 = 1.076101 \end{aligned}$$

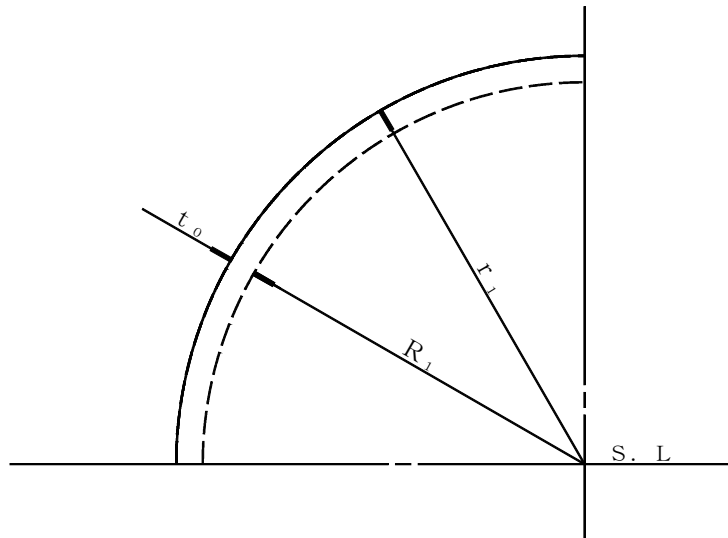
$$\begin{aligned} V_{sc-2} &= 1/2 \times (C'x + D'x) \times h_5 \times 2 \\ &= 1/2 \times (4.258532 + 4.498941) \times 0.716331 \times 2 = 6.273249 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sc-3} &= \{ \pi \times r_3^2 \times \alpha_2 / 360^\circ - 1/2 \times D'x \times (YR3 + D'y) \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times 14.14000^2 \times 18.5523621 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 4.498941 \times (11.338860 + 2.066331) \} \times 2 = 4.431240 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sc} &= V_{sc-1} + V_{sc-2} + V_{sc-3} \\ &= 1.076101 + 6.273249 + 4.431240 = 11.780590 \\ &= 11.781 \text{ m}^3 / \text{m} \end{aligned}$$

2) 吹付けコンクリート

a. 上部半断面



$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.350$

変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.250$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t_1$$

$$= 5.050 + 0.350 + 0.000$$

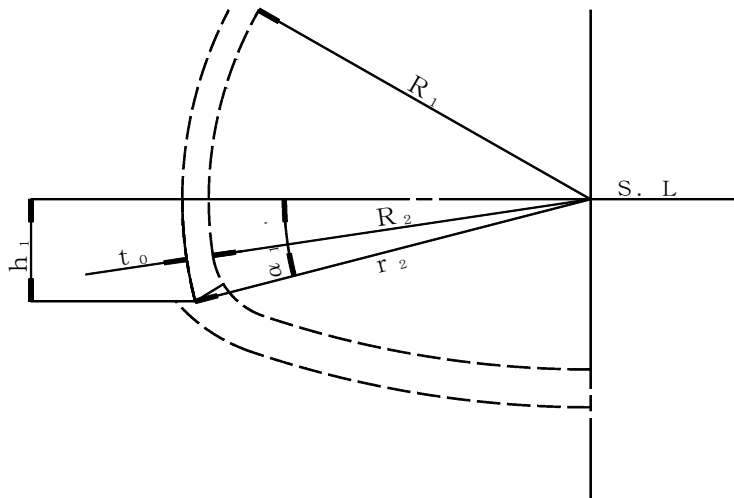
$$= 5.400$$

$$F a = 2 \pi \times r_1 \times 1/2 = 2 \pi \times 5.400 \times 1/2$$

$$= 16.964600$$

$$= \underline{16.965 \text{ m}^2/\text{m}}$$

b. 下部半断面


 $R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350$
 $\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{吹付厚 } t_2 = 0.250$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.350 + 0.000 = 5.400$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.400} = 14.4775122^\circ$$

$$Fb = 2\pi \times r_2 \times \alpha_1' / 360^\circ \times 2$$

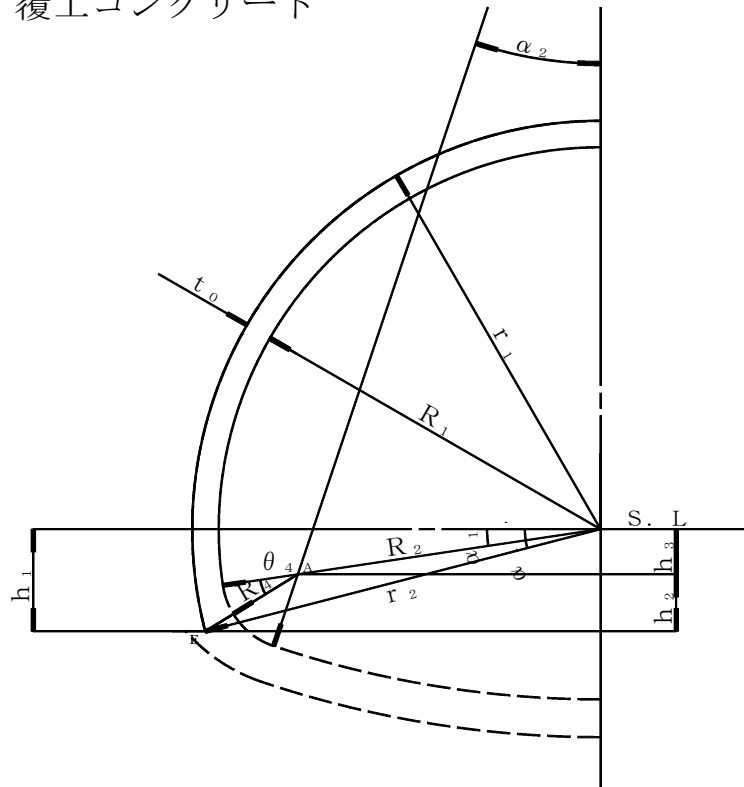
$$= 2\pi \times 5.400 \times 14.4775122 / 360^\circ \times 2 = 2.728947$$

$$= \underline{\underline{2.729 \text{ m}^2/\text{m}}}$$

3) コンクリート

(1) 設計断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.000, \text{覆工厚 } t_0 = 0.350$$

$$h_1 = 1.350$$

$$\alpha_1 = 8^\circ.4749805, \quad \alpha_2 = 18^\circ.5523621$$

諸元寸法より $A_x = 4.005775$, $A_y = 0.596879$, $E_x = 5.228528$

$$L_1 = 0.000000, \quad h_2 = 0.753121, \quad \theta_2 = 23.1548669$$

$$r_1 = R_1 + t_0 = 5.050 + 0.350 = 5.400$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.350 = 5.400$$

$$h_3 = A y = 0.596879$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.400} = 14.4775122$$

$$\theta_4 = \theta_2 = 23.1548669$$

アーチ部

$$\begin{aligned}
 V_1 &= \pi \times (r_1^2 - R_1^2) \times 1/2 \\
 &= \pi \times (5.400^2 - 5.050^2) \times 1/2 = 5.745188
 \end{aligned}$$

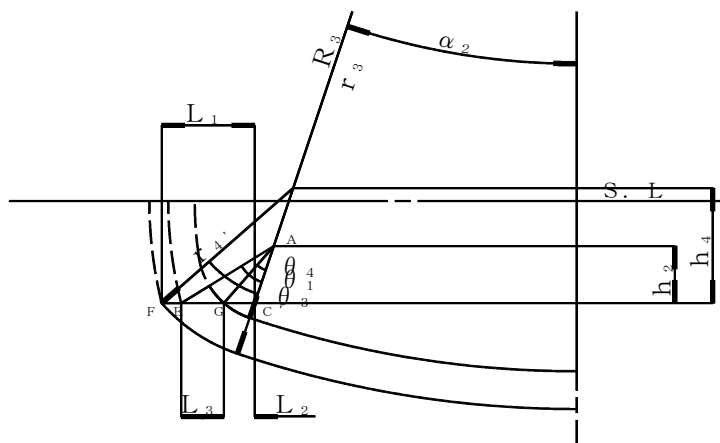
側壁部

$$\begin{aligned}
 v_1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.400^2 \times 14.4775122 / 360^\circ = 3.684078 \\
 v_2 &= 1/2 \times h_1 \times r_2 \times \cos \alpha_1' \\
 &= 1/2 \times 1.350 \times 5.400 \times \cos 14.4775122 = 3.529256 \\
 v_3 &= \pi \times R_2^2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.050^2 \times 8.4749805 / 360^\circ = 1.886118 \\
 v_4 &= 1/2 \times (A_x + L_1) \times h_3 \\
 &= 1/2 \times (4.005775 + 0.000000) \times 0.596879 = 1.195481 \\
 v_5 &= 1/2 \times \{(A_x + L_1) + (E_x + L_1)\} \times h_2 \\
 &= 1/2 \times \{(4.005775 + 0.000000) + (5.228528 + 0.000000)\} \times 0.753121 \\
 &= 3.477274 \\
 v_6 &= \pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ \\
 &= \pi \times 1.000^2 \times 23.1548669 / 360^\circ = 0.202064
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_2 &= v_1 + v_2 - (v_3 + v_4 + v_5 + v_6) \\
 &= 3.684078 + 3.529256 \\
 &\quad - (1.886118 + 1.195481 + 3.477274 + 0.202064) = 0.452397
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{cl} &= V_1 + V_2 \times 2 = 5.745188 + 0.452397 \times 2 = 6.649982 \\
 &= \underline{\underline{6.650 \text{ m}^3 / \text{m}}}
 \end{aligned}$$

b. インバートコンクリート



$$R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000, r_4' = 2.308539, \text{覆工厚 } t_0' = 0.500$$

$$\alpha_2 = 18.5523621$$

$$A_x = 4.005775, \quad C'_x = 4.258532, \quad E_x = 5.228528, \quad F_x = 5.486346$$

$$h_2 = 0.753121, \quad h_4 = 1.519643, \quad \theta_1 = 39^\circ.8177905, \quad \theta_3 = 30^\circ.2795376$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.500 = 14.09000$$

$$G_x = A_x + \sqrt{R_4^2 - h_2^2} = 4.005775 + \sqrt{1.000^2 - 0.753121^2} = 4.663657$$

$$L_1 = F_x - C' x = 5.486346 - 4.258532 = 1.227814$$

$$L_2 = G_x - C'x = 4.663657 - 4.258532 = 0.405125$$

$$L_3 = E_x - G_x = 5.228528 - 4.663657 = 0.564871$$

$$\theta_4 = \cos^{-1} \frac{h_2}{R_4} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{0.753121}{1.000} - 18.5523621 = 22.5861813$$

$$\begin{aligned} \text{U}_1 &= (\pi \times \text{r}_4'^2 \times \theta_3 / 360^\circ - 1/2 \times \text{L}_1 \times \text{h}_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 2.308539^2 \times 30.2795376 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.227814 \times 1.519643) \times 2 = 0.950605 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \mathfrak{U}_2 &= (\pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_2 \times h_2) \times 2 \\ &= (\pi \times 1.000^2 \times 22.5861813 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 0.405125 \times 0.753121) \times 2 = 0.089095 \end{aligned}$$

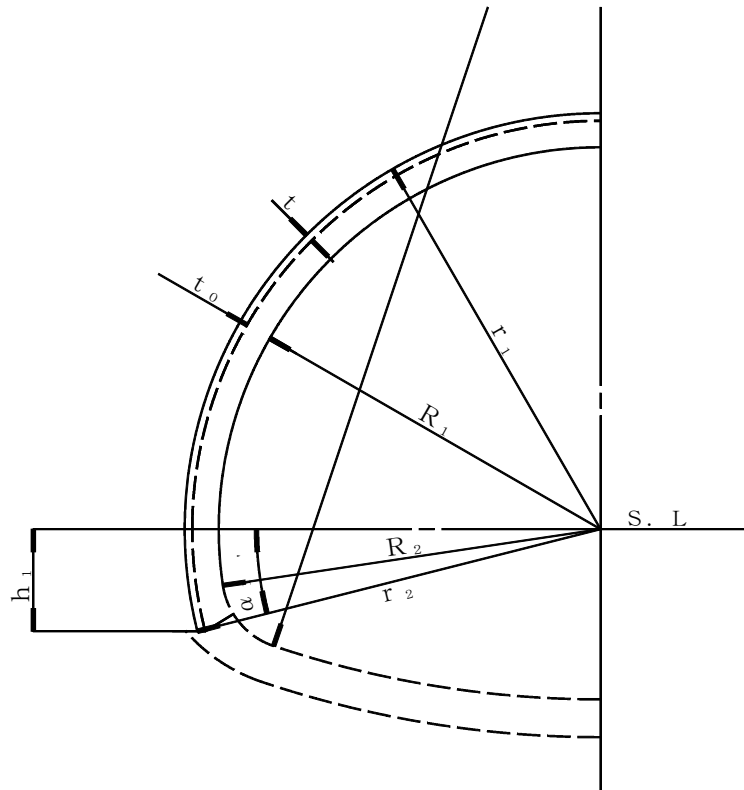
$$\begin{aligned} \mathbf{u}_3 &= \{ 1/2 \times \mathbf{L}_3 \times \mathbf{h}_2 - \pi \times \mathbf{R}_4^2 \times (\theta_1 - \theta_4) / 360^\circ \} \times 2 \\ &= \{ 1/2 \times 0.564871 \times 0.753121 \\ &\quad - \pi \times 1.000^2 \times (39.8177905 - 22.5861813) / 360^\circ \} \times 2 = 0.124668 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \mathbf{u}_4 &= \{ \pi \times (\mathbf{r}_3^2 - \mathbf{R}_3^2) \times \alpha_2 / 360^\circ \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times (14.09000^2 - 13.59000^2) \times 18.5523621 / 360^\circ \} \times 2 = 4.481389 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{c2} &= v_1 - v_2 + v_3 + v_4 \\ &= 0.950605 - 0.089095 + 0.124668 + 4.481389 \\ &= 5.467567 \\ &= 5.468 \text{ m}^3/\text{m} \end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350$$

$$\text{余巻 } t = 0.100$$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.350 + 0.100 = 5.500$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_2 = 5.050 + 0.350 + 0.100 = 5.500$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.500} = 14.2086975$$

アーチ部

$$\begin{aligned}
 V_{S1} &= \pi \times (r_1^2 - R_1^2) \times 1/2 \\
 &= \pi \times (5.500^2 - 5.050^2) \times 1/2 = 7.457356
 \end{aligned}$$

側壁部

$$\begin{aligned}
 v_{S1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.500^2 \times 14.2086975 / 360^\circ = 3.750827
 \end{aligned}$$

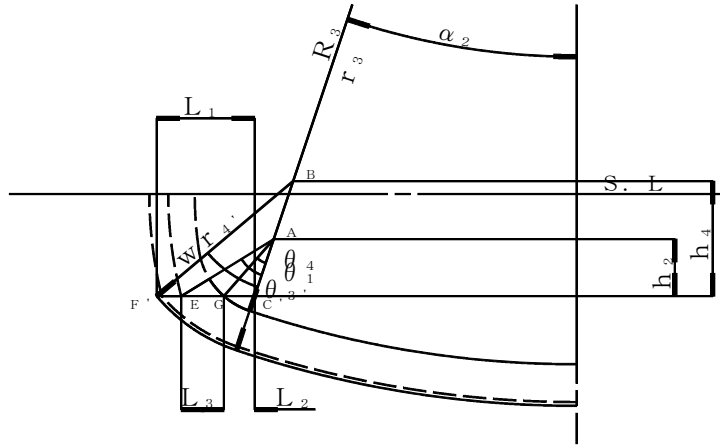
$$\begin{aligned}
 v_{S2} &= 1/2 \times h_1 \times r_2 \times \cos \alpha_1' \\
 &= 1/2 \times 1.350 \times 5.500 \times \cos 14.2086975 = 3.598928
 \end{aligned}$$

$$v_{S3} = \text{設計断面, 覆工コンクリート側壁部 } v_3 \sim v_6 \text{ の合計} = 6.760937$$

$$\begin{aligned}
 V_{S2} &= v_{S1} + v_{S2} - v_{S3} \\
 &= 3.750827 + 3.598928 - 6.760937 = 0.588818
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{CS1} &= V_{S1} + V_{S2} \times 2 = 7.457356 + 0.588818 \times 2 = 8.634992 \\
 &= \underline{\underline{8.635 \text{ m}^3/\text{m}}}
 \end{aligned}$$

b. インバートコンクリート



$$R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000, r_4' = 2.308539$$

$$\text{覆工厚 } t_0' = 0.500, \text{ 余巻 } t = 0.050, \alpha_2 = 18^\circ.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad h_2 = 0.753121, h_4 = 1.519643, \theta_1 = 39^\circ.8177905$$

$$A_x = 4.005775, B_x = 3.748521, C'_x = 4.258532$$

$$E_x = 5.228528$$

$$r_3 = R_3 + t_0' + t = 13.59000 + 0.500 + 0.050 = 14.14000$$

$$w r_4' = r_4' + t = 2.308539 + 0.050 = 2.358539$$

$$F'_x = B_x + \sqrt{w r_4'^2 - h_4^2} = 3.748521 + \sqrt{2.358539^2 - 1.519643^2} = 5.552237$$

$$G_x = A_x + \sqrt{R_4^2 - h_2^2} = 4.005775 + \sqrt{1.000^2 - 0.753121^2} = 4.663657$$

$$L_1 = F'_x - C'_x = 5.552237 - 4.258532 = 1.293705$$

$$L_2 = G_x - C'_x = 4.663657 - 4.258532 = 0.405125$$

$$L_3 = E_x - G_x = 5.228528 - 4.663657 = 0.564871$$

$$\theta_3' = \cos^{-1} \frac{h_4}{w r_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.519643}{2.358539} - 18^\circ.5523621 = 31^\circ.3332720$$

$$\theta_4 = \cos^{-1} \frac{h_2}{R_4} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{0.753121}{1.000} - 18^\circ.5523621 = 22^\circ.5861813$$

$$\begin{aligned}
v_1 &= (\pi \times w r_4'^2 \times \theta_3' / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\
&= (\pi \times 2.358539^2 \times 31.3332720 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 1.293705 \times 1.519643) \times 2 = 1.076101
\end{aligned}$$

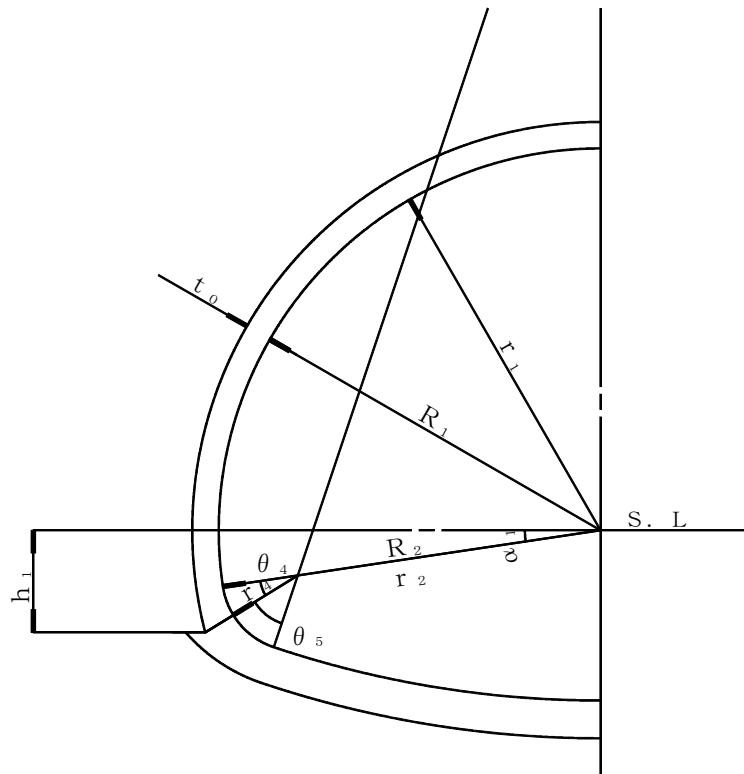
$$\begin{aligned}
v_2 &= (\pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_2 \times h_2) \times 2 \\
&= (\pi \times 1.000^2 \times 22.5861813 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 0.405125 \times 0.753121) \times 2 = 0.089095
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_3 &= \{ 1/2 \times L_3 \times h_2 - \pi \times R_4^2 \times (\theta_1 - \theta_4) / 360^\circ \} \times 2 \\
&= \{ 1/2 \times 0.564871 \times 0.753121 \\
&\quad - \pi \times 1.000^2 \times (39.8177905 - 22.5861813) / 360^\circ \} \times 2 = 0.124668
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_4 &= \pi \times (r_3^2 - R_3^2) \times \alpha_2 / 360^\circ \times 2 \\
&= \pi \times (14.14000^2 - 13.59000^2) \times 18.5523621 / 360^\circ \times 2 = 4.938433
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
V_{CS2} &= v_1 - v_2 + v_3 + v_4 \\
&= 1.076101 - 0.089095 + 0.124668 + 4.938433 &= 6.050107 \\
& &= \underline{6.050 \text{ m}^3/\text{m}}
\end{aligned}$$

4) 型 枠



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.000$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350, \text{ 型枠妻板控除 } t_1 = 0.000$$

$$\alpha_1 = 8.4749805$$

$$\theta_4 = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 23.1548669$$

$$\theta_5 = \text{諸元寸法より} (\theta_1) = 39.8177905$$

$$r_1 = R_1 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_2 = R_2 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_4 = R_4 + (t_1 / 2) = 1.000 + (0.000 / 2) = 1.000$$

$$V_{C1} = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 6.649982$$

$$V_{CS1} = \text{支払断面の覆工コンクリートより} = 8.634992$$

$$V_{C2} = \text{設計断面のインバートコンクリートより} = 5.467567$$

$$V_{CS2} = \text{支払断面のインバートコンクリートより} = 6.050107$$

<全巻>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= (2\pi \times R_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times R_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times R_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times 2 \\
 &= (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 23.1548669 / 360^\circ) \times 2 = 18.167255 \\
 &= \underline{18.167 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{c1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(設計)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 6.649982 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 23.1548669 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 6.649982 \\
 &= \underline{6.650 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{cs1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(支払)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 8.634992 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 23.1548669 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 8.634992 \\
 &= \underline{8.635 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

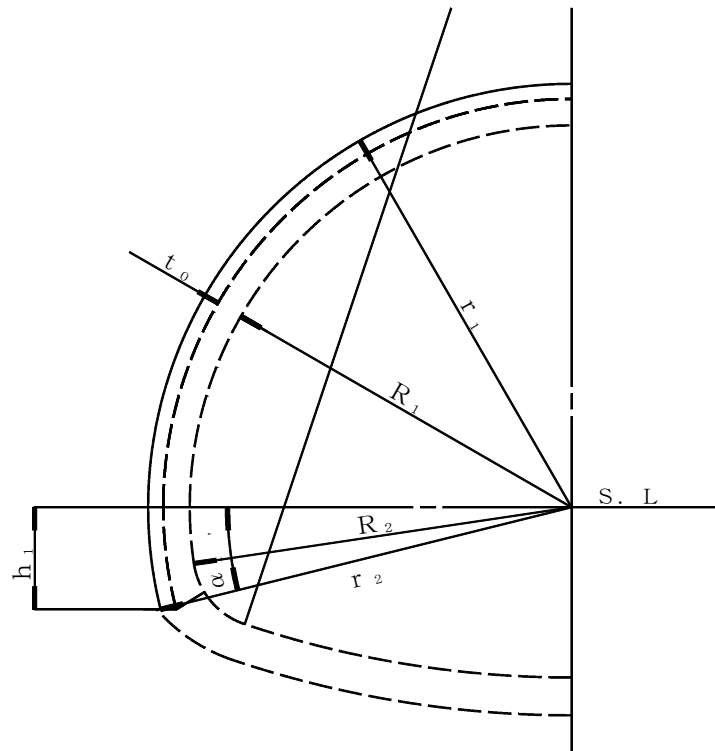
<インバート>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= 2\pi \times R_4 \times \theta_5 / 360^\circ \times 2 \\
 &= 2\pi \times 1.000 \times 39.8177905 / 360^\circ \times 2 \\
 &= 1.389903 \\
 &= \underline{1.390 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= \text{設計断面のインバートコンクリートに同じ} \\
 \text{(設計)} &= \underline{5.468 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= \text{支払断面のインバートコンクリートに同じ} \\
 \text{(支払)} &= \underline{6.050 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

5) 金 網



$R_1 = 5.050$, $R_2 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.350$

変形余裕量(上半) $t_1 = 0.000$, (下半) $t_2 = 0.000$

吹き付け厚(2次) $t_3 = 0.200$, $h_1 = 1.350$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_3 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.200 &= 5.600 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_2 + t_3 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.200 &= 5.600 \end{aligned}$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.600} = 13.9497856$$

$$\begin{aligned}\text{上半} &= 2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ \times 2 \\ &= 2\pi \times 5.600 \times 90^\circ / 360^\circ \times 2 &= 17.592919 \\ & &= \underline{17.593 \text{ m}^2/\text{m}}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{下半} &= 2\pi \times r_2 \times \alpha_1' / 360^\circ \times 2 \\ &= 2\pi \times 5.600 \times 13.9497856 / 360^\circ \times 2 &= 2.726861 \\ & &= \underline{2.727 \text{ m}^2/\text{m}}\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}\text{合計} &= \text{上半} + \text{下半} = 17.593 + 2.727 &= 20.320 \\ & &= \underline{20.320 \text{ m}^2/\text{m}}\end{aligned}$$

トンネル付帯工

1-4-1. 排水工

(その1)

種別	区 分	規 格	単位	対象延長 又は箇所数	単位当り数量	数 量	摘 要
裏面排水材	標準部	高密度 ポリエチレン管φ75	m	807.410	※ 20.000	1,614.8	※10m両側当り
中央排水工	掘削	CⅡ	m ³	342.000	※ 4.800	164.2	※10m当り
		DⅠ	m ³	266.710	※ 4.800	128.0	〃
		DⅠ-f	m ³	117.000	※ 4.800	56.2	〃
		DⅢa-1	m ³	75.700	※ 4.800	36.3	〃
		DⅢa-2	m ³	6.000	※ 4.800	2.9	〃
		坑門工	m ³	1.300	※ 4.800	0.6	〃
		合 計	m ³			388.2	
中央排水工	埋戻し	CⅡ	m ³	342.000	※ 3.782	129.3	※10m当り
		DⅠ	m ³	266.710	※ 3.782	100.9	〃
		DⅠ-f	m ³	117.000	※ 3.782	44.2	〃
		DⅢa-1	m ³	75.700	※ 3.782	28.6	〃
		DⅢa-2	m ³	6.000	※ 3.782	2.3	〃
		坑門工	m ³	1.300	※ 3.782	0.5	〃
		合 計	m ³			305.8	
中央排水工	高密度ポリエチレン管	CⅡ	m	342.000	※ 10.000	342.000	※10m当り
		DⅠ	m	266.710	※ 10.000	266.710	〃
		DⅠ-f	m	117.000	※ 10.000	117.000	〃
		DⅢa-1	m	75.700	※ 10.000	75.700	〃
		DⅢa-2	m	6.000	※ 10.000	6.000	〃
		坑門工	m	1.300	※ 10.000	1.300	〃
		合 計	m			808.710	

(その2)									
種別		区 分	規 格	単位	対象延長 又は箇所数	単位当り数量	数 量	摘 要	
横断排水工	掘削	CⅡ		m ³	6	※	1.418	8.5	※ヶ所当り
		DⅠ		m ³	5	※	1.243	6.2	〃
		DⅠ-f		m ³	3	※	1.243	3.7	〃
		DⅢa-1		m ³	2	※	1.232	2.5	〃
		DⅢa-2		m ³	1	※	1.232	1.2	〃
		合 計		m ³			22.1		
横断排水工	埋戻し	CⅡ	フィルター材 (単粒度碎石)	m ³	6	※	1.240	7.4	※ヶ所当り
		DⅠ		m ³	5	※	1.162	5.8	〃
		DⅠ-f		m ³	3	※	1.162	3.5	〃
		DⅢa-1		m ³	2	※	1.152	2.3	〃
		DⅢa-2		m ³	1	※	1.152	1.2	〃
		合 計		m ³			20.2		
横断排水工	高密度ポリエチレン管	CⅡ	有孔管φ150, 内面平滑	m	6	※	7.700	46.2	※ヶ所当り
		合 計		m			46.2		
		DⅠ	無孔管φ100, 内面平滑	m	5	※	7.700	38.5	※ヶ所当り
		DⅠ-f		m	3	※	7.700	23.1	〃
		DⅢa-1		m	2	※	7.700	15.4	〃
		DⅢa-2		m	1	※	7.700	7.7	〃
		合 計		m			84.7		
横断排水工	高密度ポリエチレン管	CⅡ	無孔管φ100, 内面平滑	m	6	※	2.400	14.4	※ヶ所当り
		DⅠ		m	5	※	2.400	12.0	〃
		DⅠ-f		m	3	※	2.400	7.2	〃
		DⅢa-1		m	2	※	2.500	5.0	〃
		DⅢa-2		m	1	※	2.500	2.5	〃
		合 計		m			41.1		
横断排水工	接続ソケット	CⅡ	異径クロスφ150-φ300	ヶ	6	※	1	6	※ヶ所当り
		合 計		ヶ			6		
		DⅠ	異径クロス φ100-φ300	ヶ	5	※	1	5	※ヶ所当り
		DⅠ-f		ヶ	3	※	1	3	〃
		DⅢa-1		ヶ	2	※	1	2	〃
		DⅢa-2		ヶ	1	※	1	1	〃
		合 計		ヶ			11		

(1) 排水工対象延長および箇所数

・排水工延長 L= 808.710 m

測 点					断面区分	インバートの有無	区間長	裏面排水工	中央排水工（m）		横断排水工（箇所）		備 考
									インバート無し	インバート有り	インバート無し	インバート有り	
No.	55 +	13.000 ～	55 +	13.800	坑門工	有り	0.800	-		0.800			
No.	55 +	13.800 ～	57 +	18.000	DⅢa-1	有り	44.200	44.200		44.200		1箇所	
No.	57 +	18.000 ～	61 +	6.000	DⅠ	有り	68.000	68.000		68.000		1箇所	
No.	61 +	6.000 ～	66 +	8.000	CⅡ	無し	102.000	102.000	102.000		2箇所		
No.	66 +	8.000 ～	72 +	5.000	DⅠ-f	有り	117.000	117.000		117.000		3箇所	
No.	72 +	5.000 ～	77 +	1.000	CⅡ	無し	96.000	96.000	96.000		1箇所		
No.	77 +	1.000 ～	82 +	5.000	DⅠ	有り	104.000	104.000		104.000		3箇所	
No.	82 +	5.000 ～	88 +	11.000	CⅡ	無し	126.000	126.000	126.000		2箇所		
No.	88 +	11.000 ～	91 +	0.000	DⅠ	有り	59.710	59.710		59.710		1箇所	
No.	91 +	0.000 ～	91 +	18.000	CⅡ	無し	18.000	18.000	18.000		1箇所		
No.	91 +	18.000 ～	93 +	13.000	DⅠ	有り	35.000	35.000		35.000			
No.	93 +	13.000 ～	93 +	18.000	DⅢa-1	有り	5.000	5.000		5.000			
No.	93 +	18.000 ～	94 +	4.000	DⅢa-2	有り	6.000	6.000		6.000		1箇所	
No.	94 +	4.000 ～	95 +	10.500	DⅢa-1	有り	26.500	26.500		26.500		1箇所	
No.	95 +	10.500 ～	95 +	11.000	坑門工	有り	0.500	-		0.500			

(2)排水工延長調書

1) 裏面排水工

・標準部延長

$$L = 807.410 \quad = \quad 807.410 \quad \text{m}$$

2) 中央排水工延長

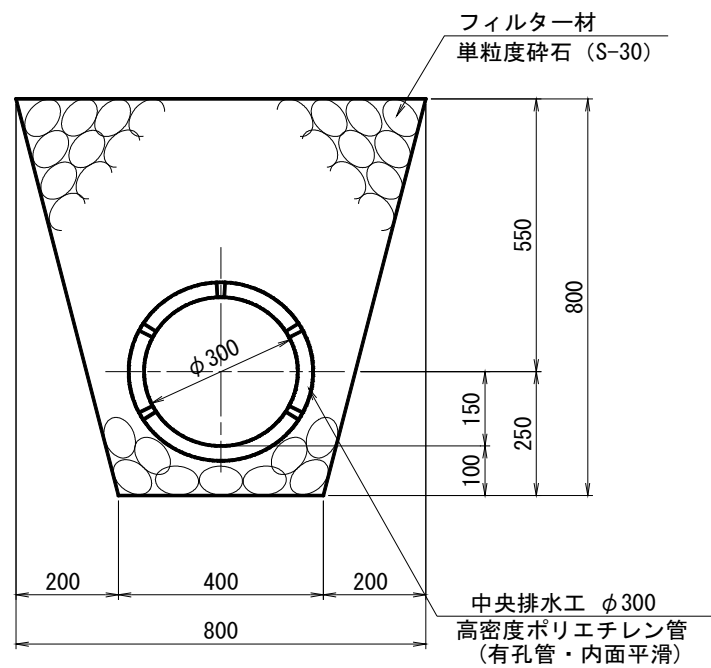
掘削区分：CⅡ	(インバート無し)	=	342.000	m
掘削区分：DⅠ	(インバート有り)	=	266.710	m
掘削区分：DⅠ-f	(インバート有り)	=	117.000	m
掘削区分：DⅢa-1	(インバート有り)	=	75.700	m
掘削区分：DⅢa-2	(インバート有り)	=	6.000	m
掘削区分：坑門工	(インバート有り)	=	1.300	m
		合　計	808.710	m

3) 横断排水工ヶ所数

掘削区分： CⅡ	(インバート無し)	=	6箇所
掘削区分： DⅠ	(インバート有り)	=	5箇所
掘削区分： DⅠ-f	(インバート有り)	=	3箇所
掘削区分： DⅢa-1	(インバート有り)	=	2箇所
掘削区分： DⅢa-2	(インバート有り)	=	1箇所
掘削区分： 坑門工	(インバート有り)	=	-
		合 計	17箇所

(3) 排水工単位数量

1) 中央排水工インバート無 (10m 当り)



(i) 掘削

$$V = (0.800 + 0.400) / 2 \times 0.800 \times 10.000 = 4.800 \text{ m}^3/10\text{m}$$

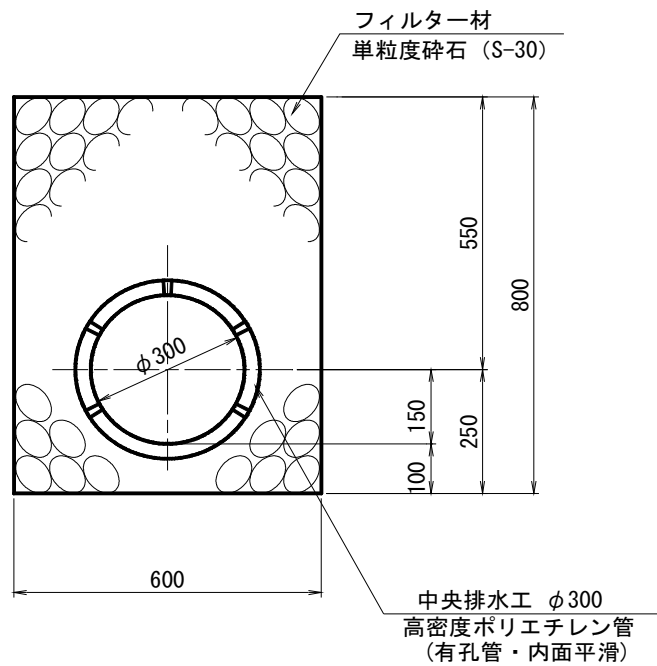
(ii) フィルター材(単粒度碎石) ※排水管外径 $\phi = 360 \text{ mm}$

$$V = 4.800 - \pi \times 0.360^2 / 4 \times 10.000 = 3.782 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 $\phi 300$ (有孔管・内面平滑)

$$L = 10.000 \text{ m}/10\text{m}$$

2) 中央排水工インバート有 (10m 当り)



(i) 掘削

$$V = 0.600 \times 0.800 \times 10.000 = 4.800 \text{ m}^3/10\text{m}$$

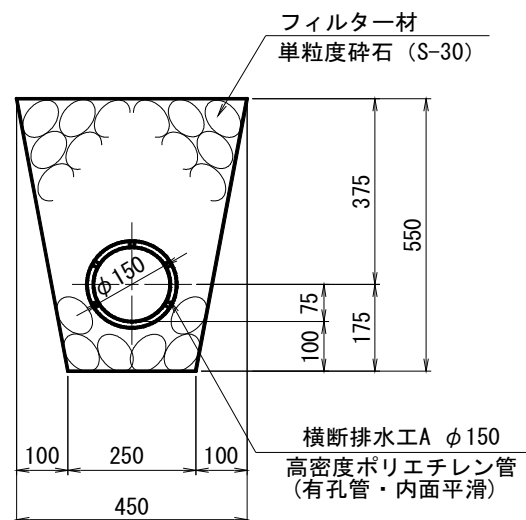
(ii) フィルター材(単粒度碎石) ※排水管外径 $\phi = 360 \text{ mm}$

$$V = 4.800 - \pi \times 0.360^2 / 4 \times 10.000 = 3.782 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 $\phi 300$ (有孔管・内面平滑)

$$L = 10.000 \text{ m}/10\text{m}$$

3) 横断排水工インバート無 (10m当り)



(i) 掘削

$$V = (0.450 + 0.250) / 2 \times 0.550 \times 10.000 = 1.925 \text{ m}^3/10\text{m}$$

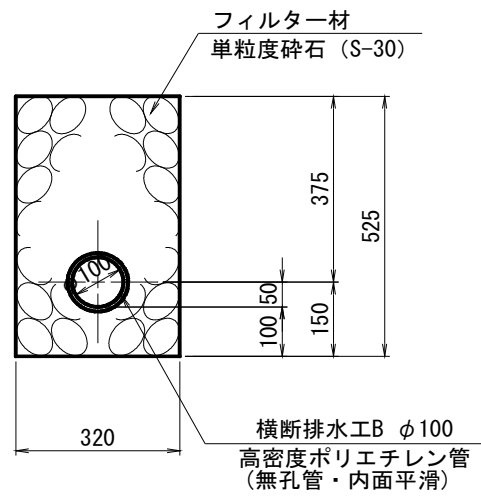
(ii) フィルター材(単粒度碎石) ※排水管外径 $\phi = 175 \text{ mm}$

$$V = 1.925 - \pi \times 0.175^2 / 4 \times 10.000 = 1.684 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 $\phi 150$ (有孔管・内面平滑)

$$L = 10.000 \text{ m}/10\text{m}$$

4) 横断排水工インバート有 (10m当り)



(i) 掘削

$$V = 0.320 \times 0.525 \times 10.000 = 1.680 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(ii) フィルター材(単粒度砕石) ※排水管外径 $\phi = 118 \text{ mm}$

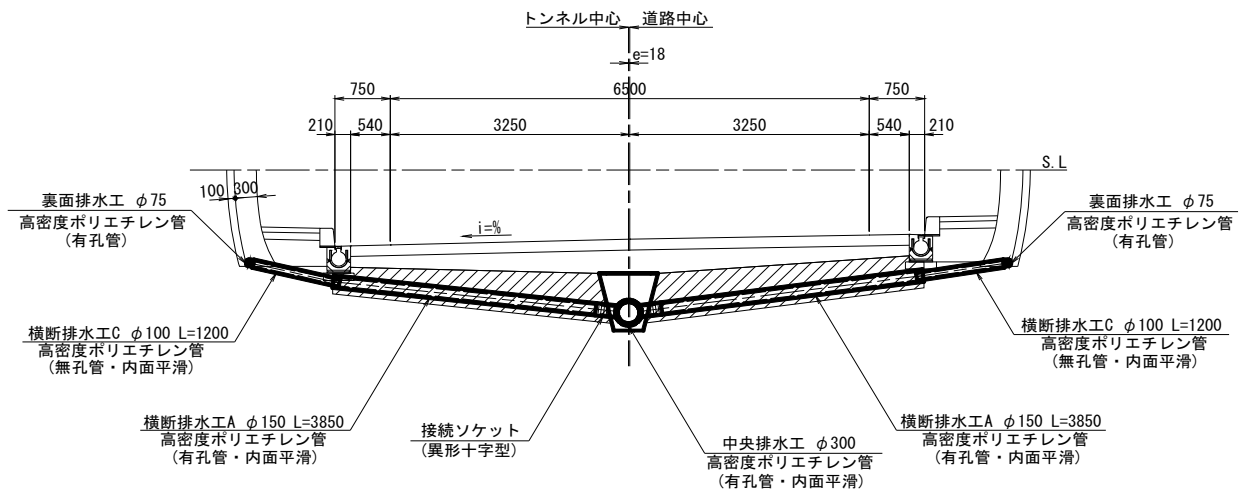
$$V = 1.680 - \pi \times 0.118^2 / 4 \times 10.000 = 1.571 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 $\phi 100$ (無孔管・内面平滑)

$$L = 10.000 \text{ m}/10\text{m}$$

5) 横断排水工 (ヶ所当り)

・インバート無断面 ※C II



・掘削断面積(斜線部) $V = 4.050 \text{ m}^2$ (CAD求積)
・平均延長 $L = 4.050 / \frac{0.550}{\text{標準高}} = 7.364 \text{ m}$

(i) 掘削

$$V = 1.925 \times 7.364 / 10.000 = 1.418 \text{ m}^3/\text{ヶ所}$$

(ii) フィルター材(単粒度碎石)

$$V = 1.684 \times 7.364 / 10.000 = 1.240 \text{ m}^3/\text{ヶ所}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 φ150 (有孔管・内面平滑)

$$L = 3.850 + 3.850 = 7.700 \text{ m}/\text{ヶ所}$$

(iv) 高密度ポリエチレン管 φ100 (無孔管・内面平滑)

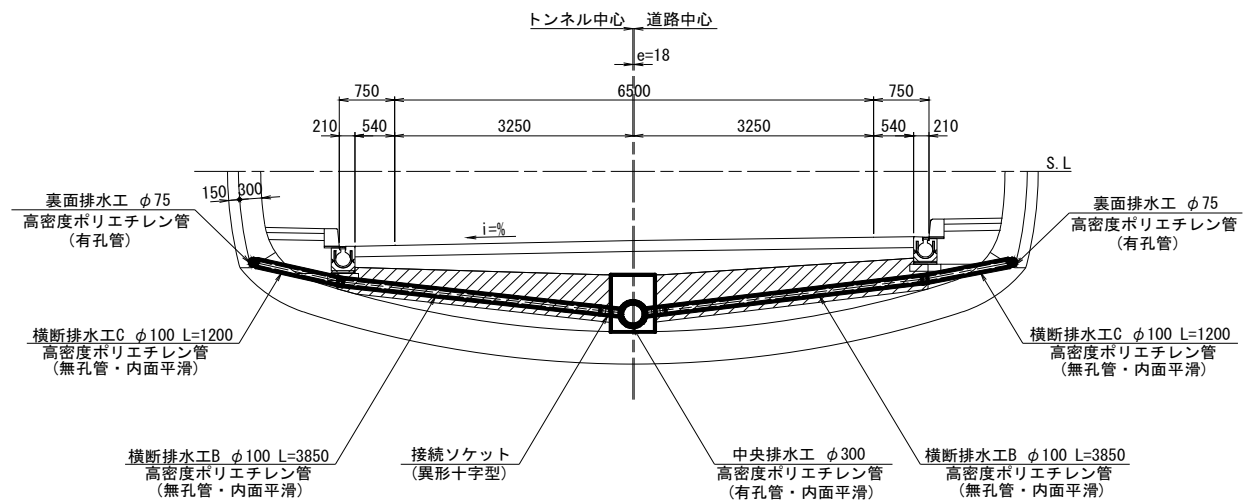
$$L = 1.200 + 1.200 = 2.400 \text{ m}/\text{ヶ所}$$

(v) 接続ソケット

$$N = 1 \text{ 個}/\text{ヶ所}$$

6) 横断排水工 (ヶ所当り)

・インバート有断面 ※D I、D I-f



・掘削断面積(斜線部) $V = 3.884 \text{ m}^2$ (CAD求積)

・平均延長 $L = 3.884 / \frac{0.525}{\text{標準高}} = 7.398 \text{ m}$

(i) 掘削

$$V = 1.680 \times 7.398 / 10.000 = 1.243 \text{ m}^3/\text{ヶ所}$$

(ii) フィルター材(単粒度碎石)

$$V = 1.571 \times 7.398 / 10.000 = 1.162 \text{ m}^3/\text{ヶ所}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 φ100 (無孔管・内面平滑)

$$L = 3.850 + 3.850 = 7.700 \text{ m}/\text{ヶ所}$$

(iv) 高密度ポリエチレン管 φ100 (無孔管・内面平滑)

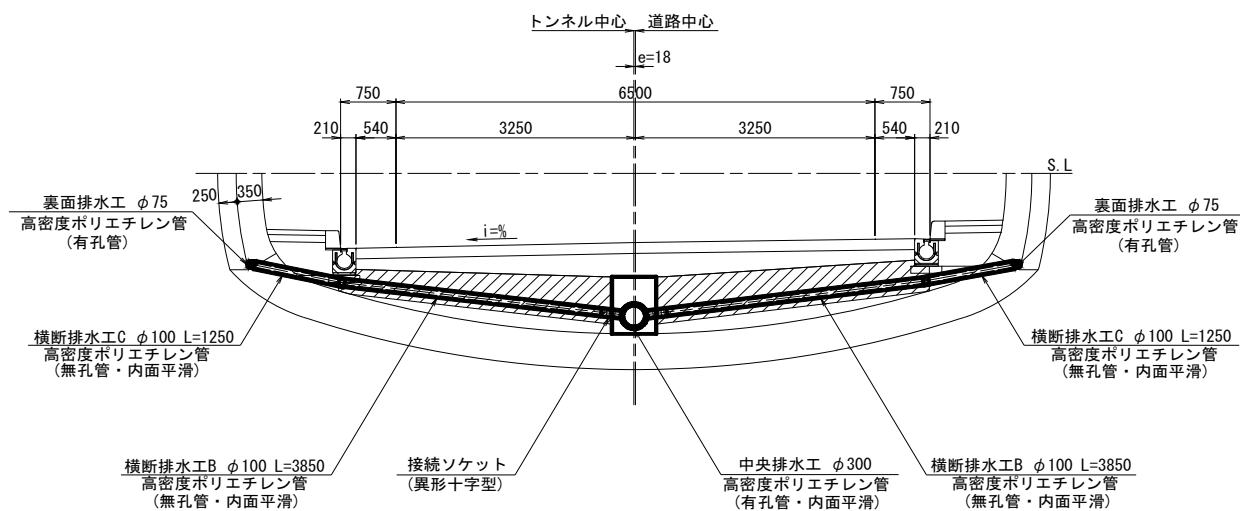
$$L = 1.200 + 1.200 = 2.400 \text{ m}/\text{ヶ所}$$

(v) 接続ソケット

$$N = 1 \text{ 個}/\text{ヶ所}$$

7) 横断排水工 (ヶ所当り)

・インバート有断面 ※DⅢa-1、DⅢa-2



・掘削断面積(斜線部)	$V =$	3.850	m^2	(CAD求積)
・平均延長	$L =$	3.850	$\div \frac{0.525}{\text{標準高}}$	7.333 m

(i) 掘削

$$V = 1.680 \times 7.333 \div 10.000 = 1.232 \text{ m}^3/\text{ヶ所}$$

(ii) フィルター材(単粒度碎石)

$$V = 1.571 \times 7.333 \div 10.000 = 1.152 \text{ m}^3/\text{ヶ所}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 φ100 (無孔管・内面平滑)

$$L = 3.850 + 3.850 = 7.700 \text{ m/ヶ所}$$

(iv) 高密度ポリエチレン管 φ100 (無孔管・内面平滑)

$$L = 1.250 + 1.250 = 2.500 \text{ m/ヶ所}$$

(v) 接続ソケット

$$N = 1 \text{ 個/ヶ所}$$

8)裏面排水工

(i) 裏面排水材(高密度ポリエチレン管φ75 有孔管)

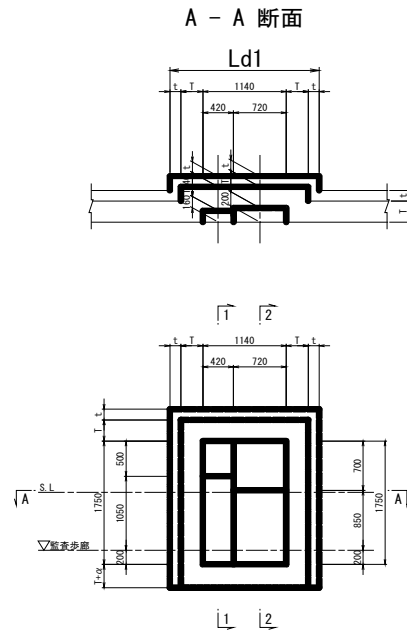
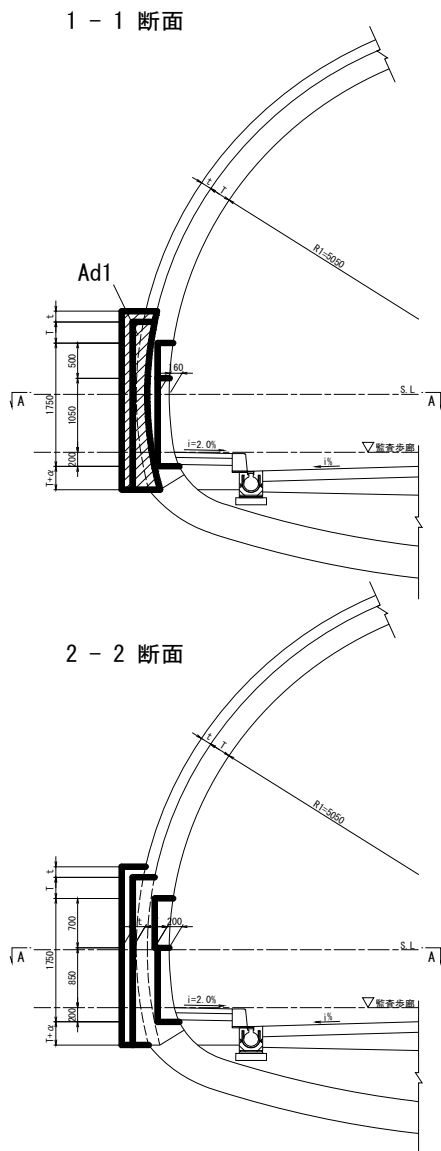
$$L = 20.000 \text{ m} / 10\text{m (両側当り)}$$

箱抜工集計表

断面区分	種 別		箇所	掘 削		覆工コンクリート		吹付コンクリート		型 枠		ロックボルト切断		ロックボルト		プレート		スクラップ		H型鋼切断		鉄筋増減	
				(㎡)		(㎡)		(㎡)		(㎡)		(箇所)		(本)		(kg)		(kg)		(箇所)		(kg)	
				ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量	ヶ所当り	数量
C II	通・操	左側	2	1.703	3.4	0.641	1.3	6.680	13.4	3.324	6.6	4	8	6	12	87	174	32	64	1	2	0	0
	操	左側	1	0.963	1.0	0.380	0.4	4.460	4.5	1.594	1.6	4	4	6	6	87	87	33	33	1	1	0	0
	操	右側	3	0.969	2.9	0.352	1.1	4.800	14.4	1.584	4.8	4	12	6	18	87	261	37	111	1	3	0	0
	計		6		7.3		2.8		32.3		13.0		24		36		522		208		6		0
D I	通・操	左側	1	2.069	2.1	0.623	0.6	6.987	7.0	3.354	3.4	9	9	12	12	108	108	140	140	2	2	0	0
	操	左側	1	1.205	1.2	0.363	0.4	4.687	4.7	1.612	1.6	6	6	8	8	73	73	71	71	1	1	0	0
	操	右側	3	1.279	3.8	0.352	1.1	5.267	15.8	1.587	4.8	6	18	8	24	73	219	66	198	2	6	0	0
	計		5		7.1		2.1		27.5		9.8		33		44		400		409		9		0
D I -f	通・操	左側	1	2.069	2.1	0.623	0.6	6.987	7.0	3.354	3.4	9	9	12	12	108	108	140	140	2	2	0	0
	操	左側	1	1.205	1.2	0.363	0.4	4.687	4.7	1.612	1.6	6	6	8	8	73	73	71	71	1	1	0	0
	操	右側	1	1.279	1.3	0.352	0.4	5.267	5.3	1.587	1.6	6	6	8	8	73	73	66	66	2	2	0	0
	計		3		4.6		1.4		17.0		6.6		21		28		254		277		5		0
DⅢa-1	操	左側	1	2.074	2.1	0.444	0.4	5.972	6.0	1.597	1.6	6	6	8	8	76	76	161	161	1	1	20	20
	照明立上管	右側	1		0.0	-0.024	-0.1		0.0	0.400	0.4		0		0		0		0		0	22	22
	照明立上管	左右	1		0.0	-0.048	-0.1		0.0	0.800	0.8		0		0		0		0		0	46	46
	計		3		2.1		0.2		6.0		2.8		6		8		76		161		1		88
DⅢa-2	操	右側	1	2.075	2.1	0.445	0.4	5.972	6.0	1.597	1.6	6	6	8	8	76	76	161	161	1	1	27	27
	計		1		2.1		0.4		6.0		1.6		6		8		76		161		1		27

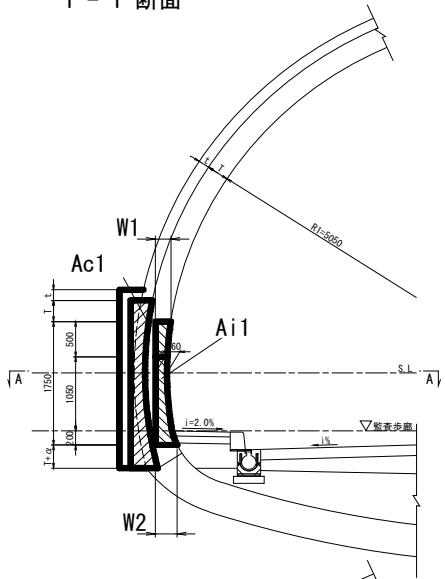
(1) 通話型通報設備+操作型通報設備

掘 削

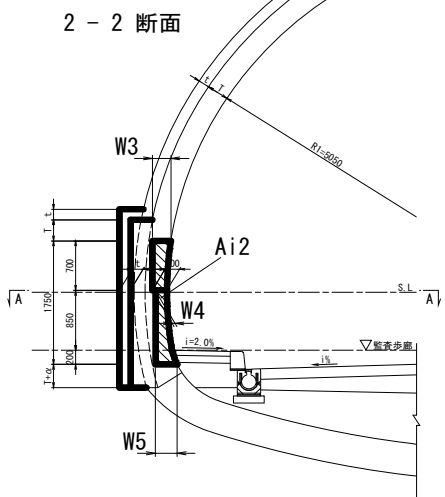


覆 工

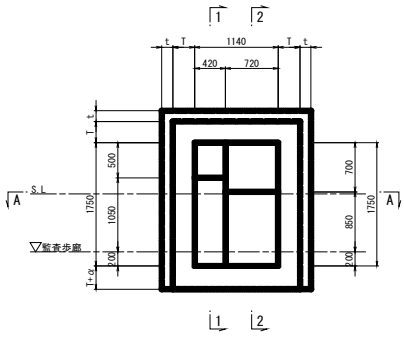
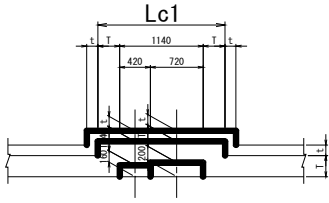
1 - 1 断面



2 - 2 断面



A - A 断面



・断面 CII

										T	0.300
										t	0.100
掘 削		覆 工		内 空							
Ad1	0.878	Ac1	0.595	Ai1	0.328	Li1	0.420	W1	0.217	H1	0.500
Ad2		Ac2		Ai2	0.356	Li2	0.720	W2	0.274	H2	1.250
Ad3		Ac3		Ai3		Li3		W3	0.257	H3	0.700
Ad4		Ac4		Ai4		Li4		W4	0.040	H4	1.050
Ld1	1.940	Lc1	1.740	Ai5		Li5		W5	0.274	H5	
Ld2		Lc2		Ai6				W6		Lcir1	
Ld3		Lc3						W7		Lcir2	
Ld4		Lc4						W8		Lcir3	

Li = 内空長

H=内空高

掘 削

$$V = 0.878 \times 1.940 = 1.703 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

覆工コンクリート

$$V = 0.595 \times 1.740 - (0.328 \times 0.420 + 0.356 \times 0.720) = 1.035 - 0.394 = 0.641 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

吹付コンクリート t = 0.100

$$A = (1.703 - 1.035) / 0.100 = 6.680 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.217 + 0.500 + 1.250 + 0.274) \times 0.420 + (0.257 + 0.700 + 0.040 + 1.050 + 0.274) \times 0.720 + 0.356 \times 2 = 3.324 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

ロックボルト切断

$$N = 4 \text{ 箇所/箇所}$$

ロックボルト

$$N = 2 + 4 = 6 \text{ 本/箇所}$$

(補強) (再打設)

プレート

$$W = 87 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 27 + 5 = 32 \text{ kg/箇所}$$

(H鋼) (継手板・底板)

H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄 筋

$$W = - = 0 \text{ kg/箇所}$$

(補強) (控除)

・断面 D I、D I - f

										T	0.300
										t	0.150
掘 削		覆 工		内 空							
Ad1	1.014	Ac1	0.587	Ai1	0.331	Li1	0.420	W1	0.213	H1	0.500
Ad2		Ac2		Ai2	0.359	Li2	0.720	W2	0.299	H2	1.250
Ad3		Ac3		Ai3		Li3		W3	0.253	H3	0.700
Ad4		Ac4		Ai4		Li4		W4	0.040	H4	1.050
Ld1	2.040	Lc1	1.740	Ai5		Li5		W5	0.299	H5	
Ld2		Lc2		Ai6				W6		Lcir1	
Ld3		Lc3						W7		Lcir2	
Ld4		Lc4						W8		Lcir3	

Li = 内空長

H = 内空高

掘 削

$$V = 1.014 \times 2.040 = 2.069 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

覆工コンクリート

$$V = 0.587 \times 1.740 - (0.331 \times 0.420 + 0.359 \times 0.720) = 1.021 - 0.398 = 0.623 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

吹付コンクリート t = 0.150

$$A = (2.069 - 1.021) / 0.150 = 6.987 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.213 + 0.500 + 1.250 + 0.299) \times 0.420 + (0.253 + 0.700 + 0.040 + 1.050 + 0.299) \times 0.720 + 0.359 \times 2 = 3.354 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

ロックボルト切断

$$N = 9 \text{ 箇所/箇所}$$

ロックボルト

$$N = 3 + 9 = 12 \text{ 本/箇所}$$

(補強) (再打設)

プレート

$$W = 108 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 119 + 21 = 140 \text{ kg/箇所}$$

(H鋼) (継手板・底板)

H型鋼切断

$$N = 2 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄 筋

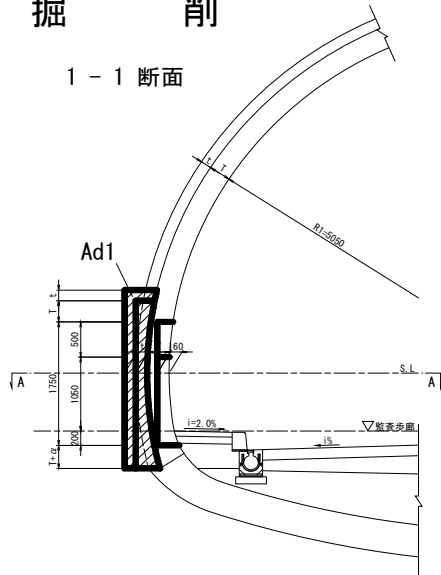
$$W = - = 0 \text{ kg/箇所}$$

(補強) (控除)

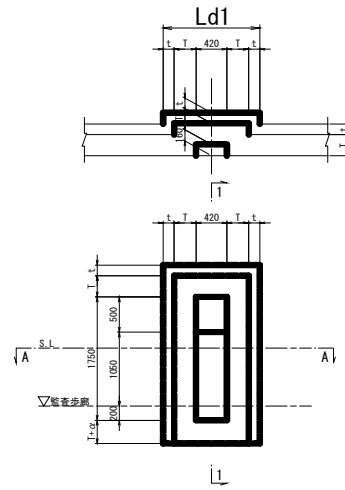
(2) 操作型通報設備

掘削

1 - 1 断面

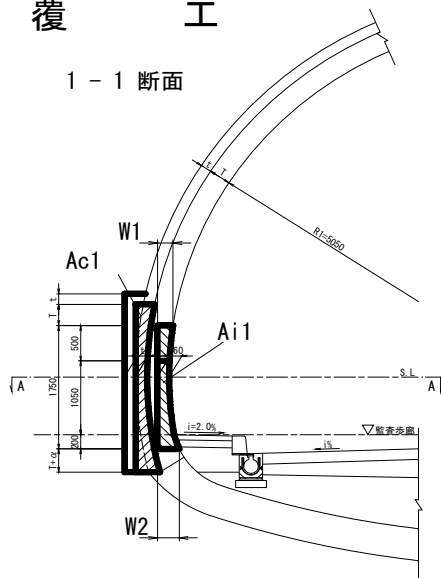


A - A 断面

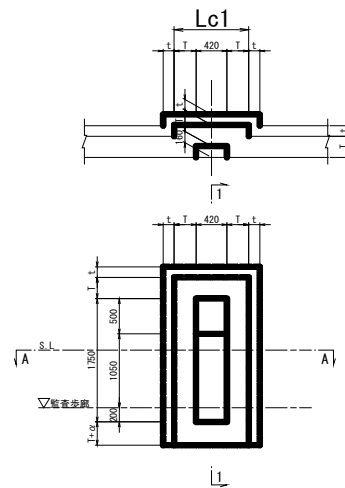


覆工

1 - 1 断面



A - A 断面



・断面 CII

										T	0.300
										t	0.100
掘 削		覆 工		内 空							
Ad1	0.789	Ac1	0.507	Ai1	0.327	Li1	0.420	W1	0.222	H1	1.750
Ad2		Ac2		Ai2		Li2		W2	0.265	H2	
Ad3		Ac3		Ai3		Li3		W3		H3	
Ad4		Ac4		Ai4		Li4		W4		H4	
Ld1	1.220	Lc1	1.020	Ai5		Li5		W5		H5	
Ld2		Lc2		Ai6				W6		Lcir1	
Ld3		Lc3						W7		Lcir2	
Ld4		Lc4						W8		Lcir3	

Li = 内空長

H = 内空高

掘 削

$$V = 0.789 \times 1.220 = 0.963 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

覆工コンクリート

$$V = 0.507 \times 1.020 - 0.327 \times 0.420 = 0.517 - 0.137 = 0.380 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

吹付コンクリート t = 0.100

$$A = (0.963 - 0.517) / 0.100 = 4.460 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.222 + 1.750 + 0.265) \times 0.420 + 0.327 \times 2 = 1.594 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

ロックボルト切断

$$N = 4 \text{ 箇所/箇所}$$

ロックボルト

$$N = \begin{matrix} 2 \\ \text{(補強)} \end{matrix} + \begin{matrix} 4 \\ \text{(再打設)} \end{matrix} = 6 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 87 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = \begin{matrix} 28 \\ \text{(H鋼)} \end{matrix} + \begin{matrix} 5 \\ \text{(継手板・底板)} \end{matrix} = 33 \text{ kg/箇所}$$

H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄 筋

$$W = \begin{matrix} \text{(補強)} \\ \text{(控除)} \end{matrix} - \text{(控除)} = 0 \text{ kg/箇所}$$

・断面 D I、D I-f

										T	0.300
										t	0.150
掘 削		覆 工		内 空							
Ad1	0.913	Ac1	0.492	Ai1	0.331	Li1	0.420	W1	0.213	H1	1.750
Ad2		Ac2		Ai2		Li2		W2	0.299	H2	
Ad3		Ac3		Ai3		Li3		W3		H3	
Ad4		Ac4		Ai4		Li4		W4		H4	
Ld1	1.320	Lc1	1.020	Ai5		Li5		W5		H5	
Ld2		Lc2		Ai6				W6		Lcir1	
Ld3		Lc3						W7		Lcir2	
Ld4		Lc4						W8		Lcir3	

Li = 内空長

H=内空高

掘 削

$$V = 0.913 \times 1.320 = 1.205 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

覆工コンクリート

$$V = 0.492 \times 1.020 - 0.331 \times 0.420 = 0.502 - 0.139 = 0.363 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

吹付コンクリート t = 0.150

$$A = (1.205 - 0.502) / 0.150 = 4.687 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.213 + 1.750 + 0.299) \times 0.420 + 0.331 \times 2 = 1.612 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

ロックボルト切断

$$N = 6 \text{ 箇所/箇所}$$

ロックボルト

$$N = 2 + 6 = 8 \text{ 本/箇所}$$

(補強) (再打設)

プレート

$$W = 73 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 60 + 11 = 71 \text{ kg/箇所}$$

(H鋼) (継手板・底板)

H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄 筋

$$W = - \text{ kg/箇所}$$

(補強) (控除)

・断面 DIIIa-1

										T	0.350
										t	0.250
掘 削		覆 工		内 空							
Ad1	1.280	Ac1	0.519	Ai1	0.327	Li1	0.420	W1	0.221	H1	1.750
Ad2		Ac2		Ai2		Li2		W2	0.275	H2	
Ad3		Ac3		Ai3		Li3		W3		H3	
Ad4		Ac4		Ai4		Li4		W4		H4	
Ld1	1.620	Lc1	1.120	Ai5		Li5		W5		H5	
Ld2		Lc2		Ai6				W6		Lcir1	
Ld3		Lc3						W7		Lcir2	
Ld4		Lc4						W8		Lcir3	

Li = 内空長

H = 内空高

掘 削

$$V = 1.280 \times 1.620 = 2.074 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

覆工コンクリート

$$V = 0.519 \times 1.120 - 0.327 \times 0.420 = 0.581 - 0.137 = 0.444 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

吹付コンクリート t = 0.250

$$A = (2.074 - 0.581) / 0.250 = 5.972 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.221 + 1.750 + 0.275) \times 0.420 + 0.327 \times 2 = 1.597 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

ロックボルト切断

$$N = 6 \text{ 箇所/箇所}$$

ロックボルト

$$N = \begin{matrix} 2 \\ \text{(補強)} \end{matrix} + \begin{matrix} 6 \\ \text{(再打設)} \end{matrix} = 8 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 76 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = \begin{matrix} 135 \\ \text{(H鋼)} \end{matrix} + \begin{matrix} 26 \\ \text{(継手板・底板)} \end{matrix} = 161 \text{ kg/箇所}$$

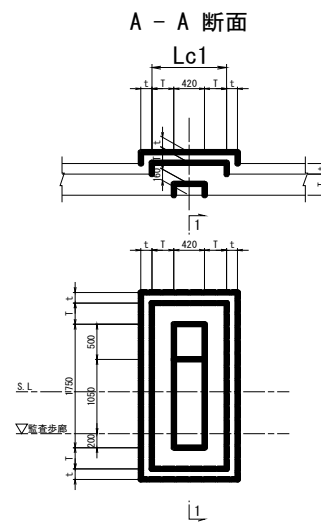
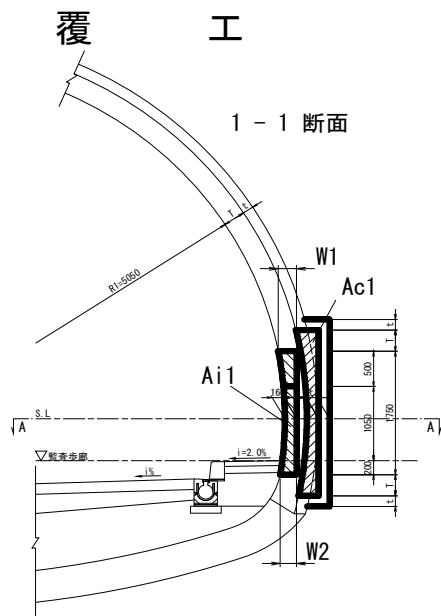
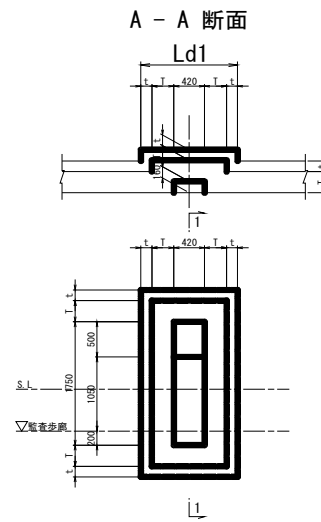
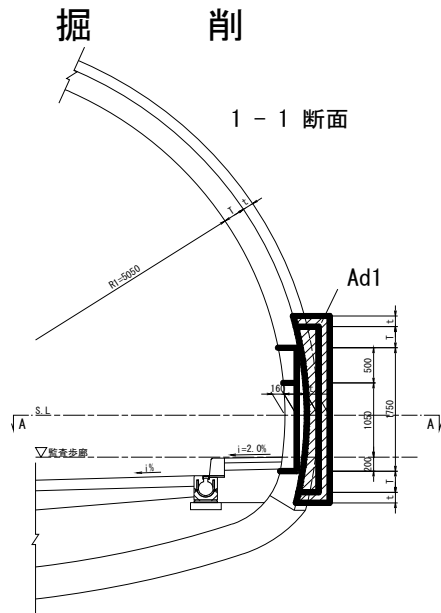
H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄 筋

$$W = \begin{matrix} 47 \\ \text{(補強)} \end{matrix} - \begin{matrix} 27 \\ \text{(控除)} \end{matrix} = 20 \text{ kg/箇所}$$

(3) 操作型通報設備



・断面 CII

										T	0.300
										t	0.100
掘 削		覆 工		内 空							
Ad1	0.794	Ac1	0.479	Ai1	0.325	Li1	0.420	W1	0.247	H1	1.750
Ad2		Ac2		Ai2		Li2		W2	0.227	H2	
Ad3		Ac3		Ai3		Li3		W3		H3	
Ad4		Ac4		Ai4		Li4		W4		H4	
Ld1	1.220	Lc1	1.020	Ai5		Li5		W5		H5	
Ld2		Lc2		Ai6				W6		Lcir1	
Ld3		Lc3						W7		Lcir2	
Ld4		Lc4						W8		Lcir3	

Li = 内空長

H = 内空高

掘 削

$$V = 0.794 \times 1.220 = 0.969 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

覆工コンクリート

$$V = 0.479 \times 1.020 - 0.325 \times 0.420 = 0.489 - 0.137 = 0.352 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

吹付コンクリート t = 0.100

$$A = (0.969 - 0.489) / 0.100 = 4.800 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.247 + 1.750 + 0.227) \times 0.420 + 0.325 \times 2 = 1.584 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

ロックボルト切断

$$N = 4 \text{ 箇所/箇所}$$

ロックボルト

$$N = \begin{matrix} 2 \\ \text{(補強)} \end{matrix} + \begin{matrix} 4 \\ \text{(再打設)} \end{matrix} = 6 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 87 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = \begin{matrix} 32 \\ \text{(H鋼)} \end{matrix} + \begin{matrix} 5 \\ \text{(継手板・底板)} \end{matrix} = 37 \text{ kg/箇所}$$

H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄 筋

$$W = \begin{matrix} \text{(補強)} \end{matrix} - \begin{matrix} \text{(控除)} \end{matrix} = \text{kg/箇所}$$

・断面 D I、D I-f

										T	0.300
										t	0.150
掘 削		覆 工		内 空							
Ad1	0.969	Ac1	0.479	Ai1	0.326	Li1	0.420	W1	0.251	H1	1.750
Ad2		Ac2		Ai2		Li2		W2	0.224	H2	
Ad3		Ac3		Ai3		Li3		W3		H3	
Ad4		Ac4		Ai4		Li4		W4		H4	
Ld1	1.320	Lc1	1.020	Ai5		Li5		W5		H5	
Ld2		Lc2		Ai6				W6		Lcir1	
Ld3		Lc3						W7		Lcir2	
Ld4		Lc4						W8		Lcir3	

Li = 内空長

H=内空高

掘 削

$$V = 0.969 \times 1.320 = 1.279 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

覆工コンクリート

$$V = 0.479 \times 1.020 - 0.326 \times 0.420 = 0.489 - 0.137 = 0.352 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

吹付コンクリート t = 0.150

$$A = (1.279 - 0.489) / 0.150 = 5.267 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.251 + 1.750 + 0.224) \times 0.420 + 0.326 \times 2 = 1.587 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

ロックボルト切断

$$N = 6 \text{ 箇所/箇所}$$

ロックボルト

$$N = 2 + 6 = 8 \text{ 本/箇所}$$

(補強) (再打設)

プレート

$$W = 73 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 62 + 4 = 66 \text{ kg/箇所}$$

(H鋼) (継手板・底板)

H型鋼切断

$$N = 2 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄 筋

$$W = - \text{ kg/箇所}$$

(補強) (控除)

・断面 DIIIa-2

										T	0.350
										t	0.250
掘 削		覆 工		内 空							
Ad1	1.281	Ac1	0.520	Ai1	0.327	Li1	0.420	W1	0.221	H1	1.750
Ad2		Ac2		Ai2		Li2		W2	0.274	H2	
Ad3		Ac3		Ai3		Li3		W3		H3	
Ad4		Ac4		Ai4		Li4		W4		H4	
Ld1	1.620	Lc1	1.120	Ai5		Li5		W5		H5	
Ld2		Lc2		Ai6				W6		Lcir1	
Ld3		Lc3						W7		Lcir2	
Ld4		Lc4						W8		Lcir3	

Li = 内空長

H = 内空高

掘 削

$$V = 1.281 \times 1.620 = 2.075 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

覆工コンクリート

$$V = 0.520 \times 1.120 - 0.327 \times 0.420 = 0.582 - 0.137 = 0.445 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

吹付コンクリート t = 0.250

$$A = (2.075 - 0.582) / 0.250 = 5.972 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.221 + 1.750 + 0.274) \times 0.420 + 0.327 \times 2 = 1.597 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

ロックボルト切断

$$N = 6 \text{ 箇所/箇所}$$

ロックボルト

$$N = 2 + 6 = 8 \text{ 本/箇所}$$

(補強) (再打設)

プレート

$$W = 76 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 135 + 26 = 161 \text{ kg/箇所}$$

(H鋼) (継手板・底板)

H型鋼切断

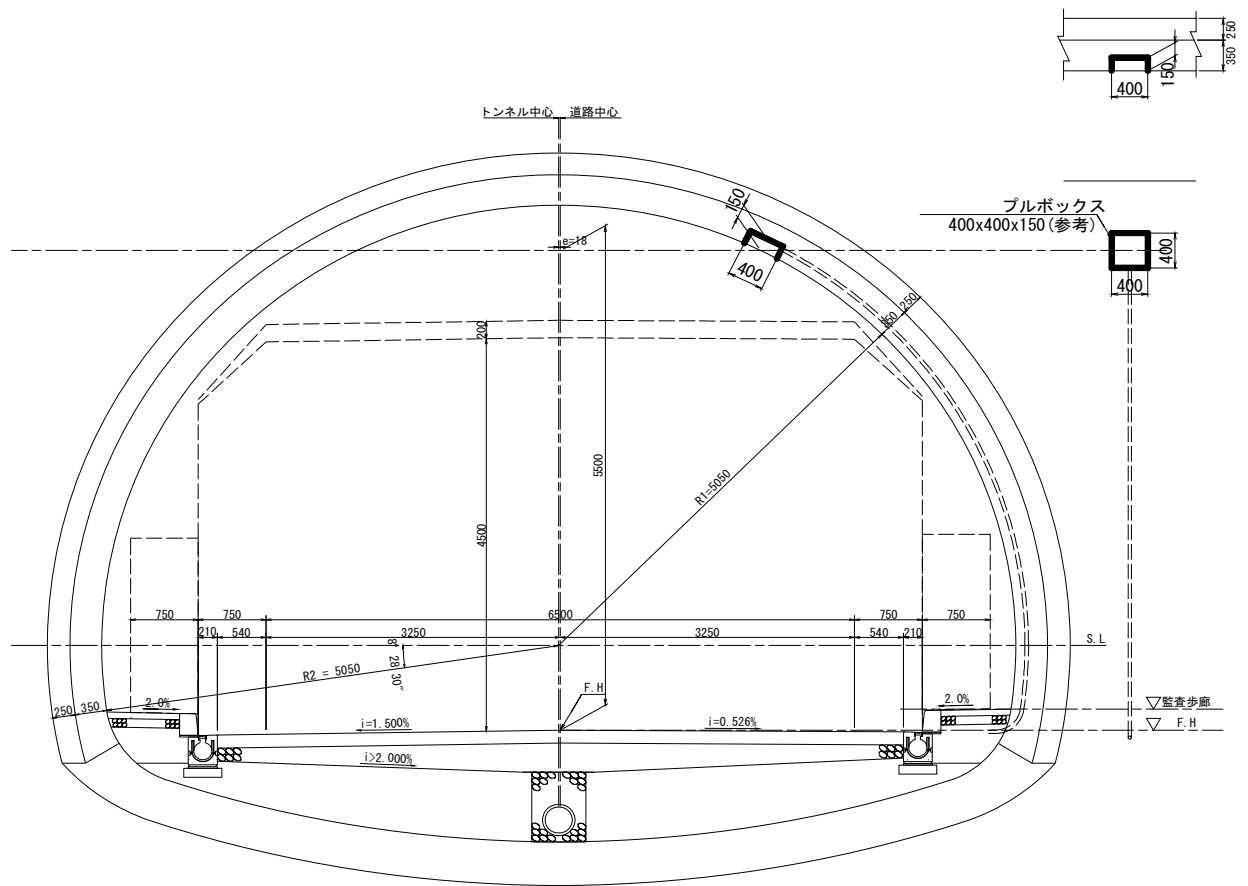
$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄 筋

$$W = 52 - 25 = 27 \text{ kg/箇所}$$

(補強) (控除)

(4) 照明立上管 (起点側 : DIIIa-1)



コンクリート控除

$$V = 0.150 \times 0.400 \times 0.400$$

$$= 0.060 \times 0.400$$

$$= 0.024 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = (0.150 \times 2 + 0.400) \times 0.400 + 0.060 \times 2$$

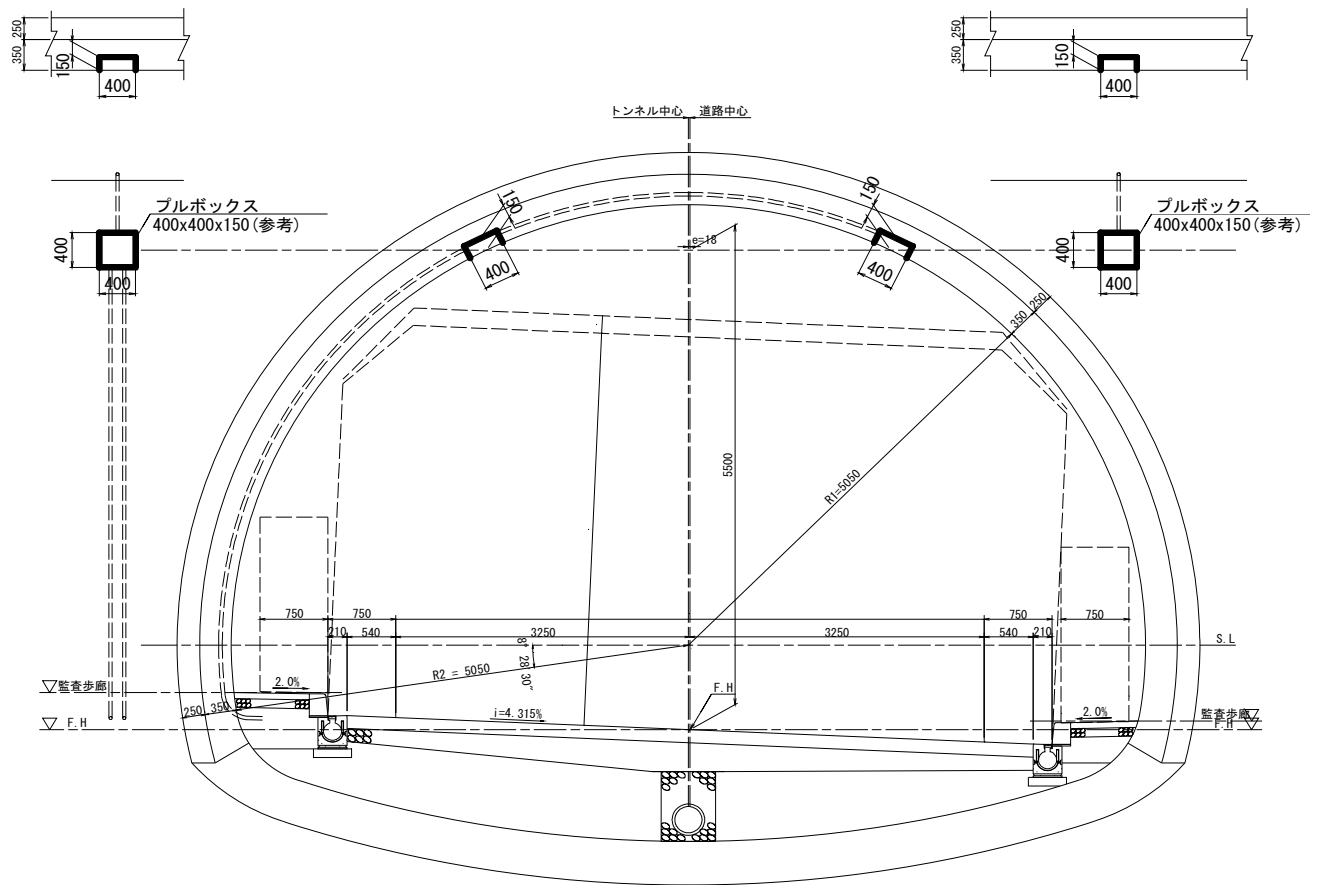
$$= 0.400 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

鉄 筋

$$W = \begin{array}{cc} 29 & - & 7 \\ \text{(補強)} & & \text{(控除)} \end{array}$$

$$= 22 \text{ kg}/\text{箇所}$$

(5) 照明立上管（終点側：DIIIa-1）



コンクリート控除

$$V = 0.150 \times 0.400 \times 0.400 \times 2$$

$$= 0.060 \times 0.400 \times 2$$

$$= 0.048 \text{ m}^3/\text{箇所}$$

型 枠

$$A = \{ (0.150 \times 2 + 0.400) \times 0.400 + 0.060 \times 2 \} \times 2$$

$$= 0.800 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

鉄 筋

$$W = \begin{array}{ccc} 60 & - & 14 \\ (\text{補強}) & & (\text{控除}) \end{array}$$

$$= 46 \text{ kg}/\text{箇所}$$

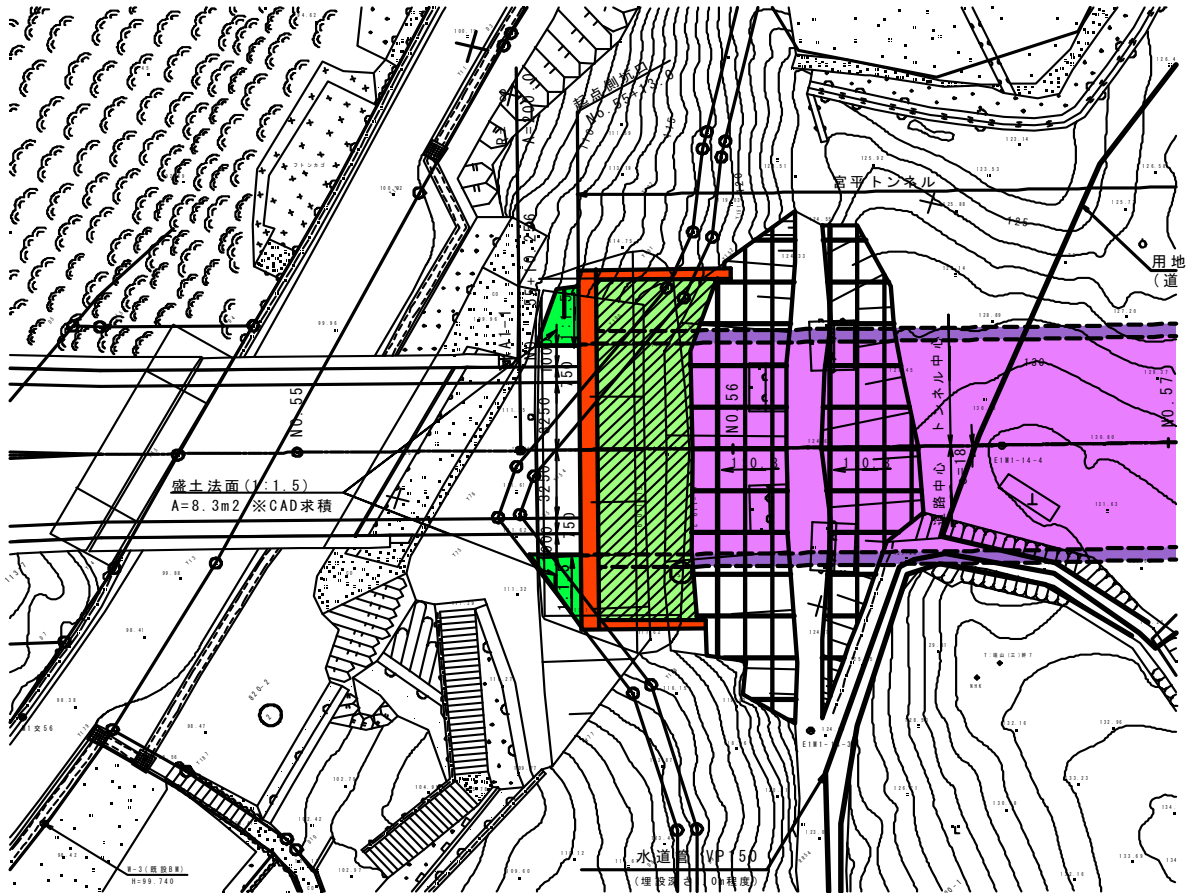
坑 門 工

[illegible][illegible]

[illegible]

1-5-1. 起点側坑門工

(1) 起点-法面工



種子散布
 盛土法面 (1:1.5) = 8.3×1.202 (斜比) = 10.0 m^2

(2) 起点-坑門本体

1) 面壁コンクリート

・面壁部

$$\begin{aligned} V &= \{ \underset{\text{※1}}{17.200} \times \underset{\text{※2}}{8.900} - (\underset{\text{※3}}{0.420} \times 1.400 + 0.630 \times 2.100) / 2 \\ &\quad + 11.198 - (59.312 + 5.468) \} \times 0.800 \\ &= (152.125 + 11.198 - 64.780) \times 0.800 \\ &= 98.543 \times 0.800 = 78.8 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

・側壁部

$$\begin{aligned} V &= (6.200 \times 7.000 - 5.700 \times 6.000 / 2) \times 0.500 + (4.900 \times 6.300 \\ &\quad - 4.400 \times 5.300 / 2) \times 0.400 + \frac{0.500 \times 0.500 / 2 \times 7.000}{\text{※面壁と左側壁のすり付け部}} \\ &\quad + \frac{0.400 \times 0.400 / 2 \times 6.300}{\text{※面壁と右側壁のすり付け部}} \\ &= 26.300 \times 0.500 + 19.210 \times 0.400 + 0.875 + 0.504 = 22.2 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

・合計

$$V = 78.8 + 22.2 = 101.0 \text{ m}^3$$

2) 型 枠

(外型枠)

・面壁部

$$\begin{aligned} A &= \underset{\text{※4}}{98.543} \times 2 - (76.451 - 64.780) + (7.500 + 6.800) \times 0.800 \\ &\quad - \frac{7.000 \times (0.500 + 0.500)}{\text{※面壁と左側壁のすり付け部}} - \frac{6.300 \times (0.400 + 0.400)}{\text{※面壁と右側壁のすり付け部}} = 184.8 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・側壁部

$$\begin{aligned} A &= (26.300 + 19.210) \times 2 + \frac{(0.707 - 0.500) \times 7.000}{\text{※面壁と左側壁のすり付け部}} \\ &\quad + \frac{(0.566 - 0.400) \times 6.300}{\text{※面壁と右側壁のすり付け部}} + 1.000 \times 0.500 + 1.000 \times 0.400 = 94.4 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・合計

$$A = 184.8 + 94.4 = 279.2 \text{ m}^2$$

(セントル)

$$\begin{aligned} \text{※5} \\ A &= 18.167 \times 0.800 = 14.5 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

3) 鉄 筋 (設計図より)

$$\left. \begin{array}{l} \text{D32} = 6,020 \text{ kg} \\ \text{D29} = 5,485 \text{ kg} \end{array} \right\} = 11,505 \text{ kg}$$

$$\left. \begin{array}{l} \text{D25} = 414 \text{ kg} \\ \text{D22} = 1,696 \text{ kg} \\ \text{D19} = 424 \text{ kg} \\ \text{D16} = 2,036 \text{ kg} \end{array} \right\} = 4,570 \text{ kg}$$

$$\text{D13} = 302 \text{ kg} \qquad \text{計} = 16,377 \text{ kg}$$

4) 足 場 工

$$A = 279.2 - (7.500 + 6.800) \times 0.800$$

$$- 1.000 \times 0.500 - 1.000 \times 0.400$$

$$= 267 \text{ 掛m}^2$$

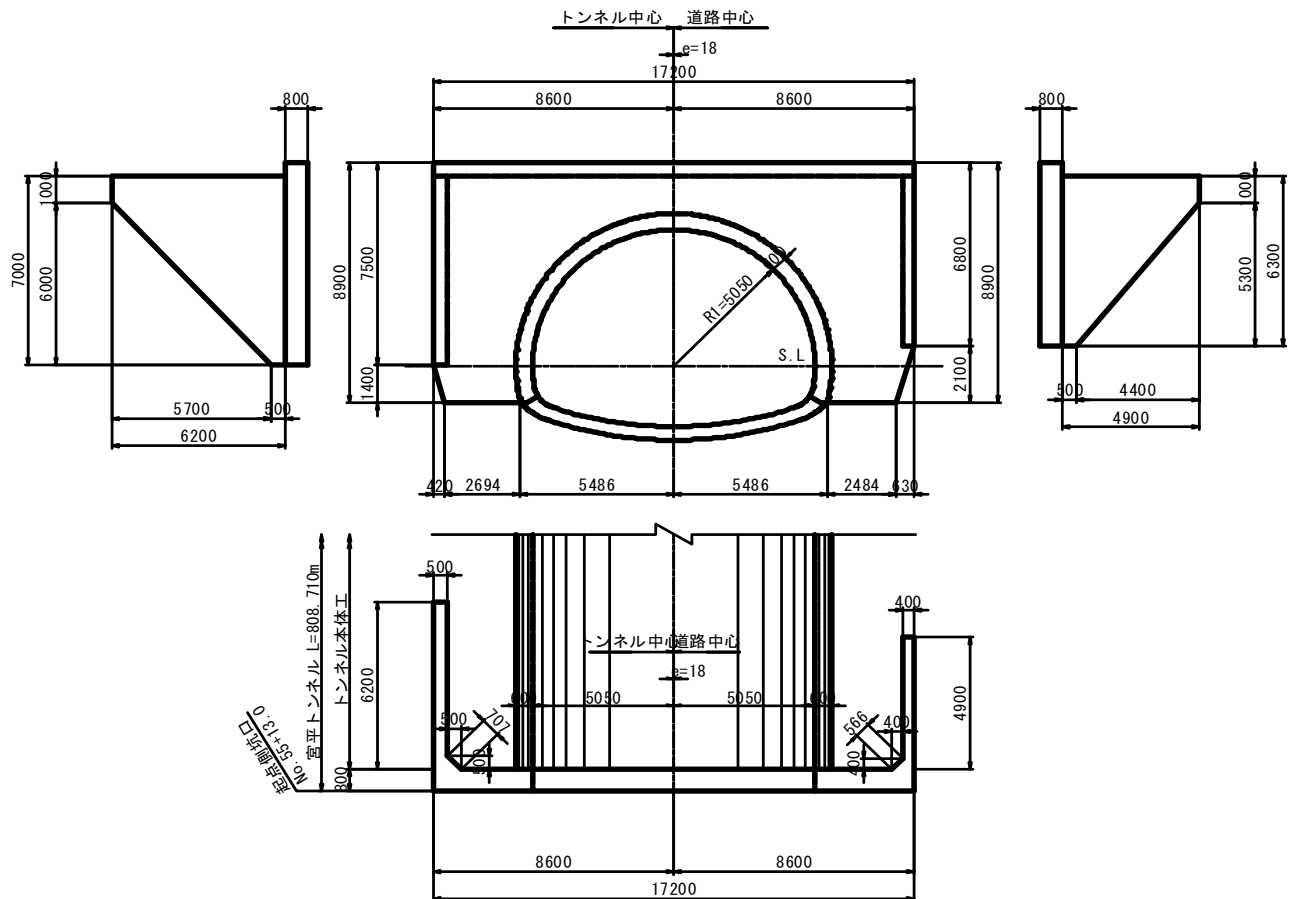
※1 断面DⅢa-1 インバート掘削 : 11.198

※2 断面DⅢa-1 内空断面 : 59.312

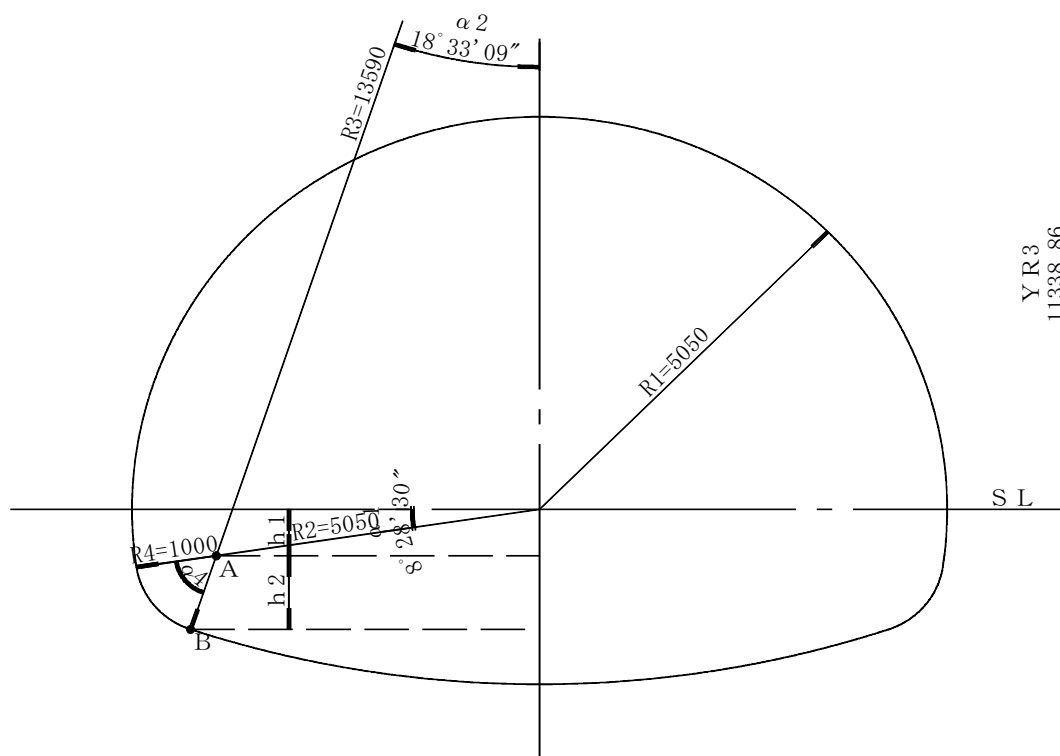
※3 断面DⅢa-1 インバートコンクリート : 5.468

※4 断面DⅢa-1 全掘削断面 : 76.451

※5 断面DⅢa-1 アーチ型枠内面 : 18.167



(3)標準部インバート有り内空断面積



諸元 最小内空断面検討結果より

$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$YR3 = R_3 \text{ の } Y \text{ 座標} = 11.338860$$

$$A_x = R_4 \text{ の } X \text{ 座標} = 4.005775$$

$$A_y = R_4 \text{ の } Y \text{ 座標} = 0.596879$$

$$B_x = R_3 \times \sin \alpha_2 = 13.59000 \times \sin 18.5523621 = 4.323946$$

$$B_y = R_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 13.59000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 = 1.544912$$

$$h_1 = A_y = 0.596879$$

$$h_2 = B_y - A_y = 1.544912 - 0.596879 = 0.948033$$

$$\alpha_4 = 90^\circ - \alpha_1 - \alpha_2 = 90^\circ - 8.4749805 - 18.5523621 = 62.9726574$$

$$\begin{aligned}
A1 &= \pi \times \frac{R_1}{5.050^2} \times 90^\circ / 360^\circ &= 20.029617 \\
A2 &= \pi \times \frac{R_2}{5.050^2} \times \frac{\alpha_1}{8.4749805} / 360^\circ \\
&\quad + \frac{A_x}{1/2} \times \frac{h_1}{4.005775} \times 0.596879 &= 3.081599 \\
A3 &= \pi \times \frac{R_4}{1.000^2} \times \frac{\alpha_4}{62.9726574} / 360^\circ &= 0.549540 \\
A4 &= \frac{1}{2} \times \left(\frac{A_x}{4.005775} + \frac{B_x}{4.323946} \right) \times \frac{h_2}{0.948033} &= 3.948425 \\
A5 &= \pi \times \frac{R_3}{13.59000^2} \times \frac{\alpha_2}{18.5523621} / 360^\circ \\
&\quad - \frac{B_y}{1/2} \times \frac{YR3}{1.544912 + 11.338860} \times \frac{B_x}{4.323946} &= 2.046618 \\
A &= (A1 + A2 + A3 + A4 + A5) \times 2 \\
&= (20.029617 + 3.081599 + 0.549540 + 3.948425 + 2.046618) \times 2 \\
&= 59.311598 \\
&= \underline{59.312 \text{ m}^2}
\end{aligned}$$

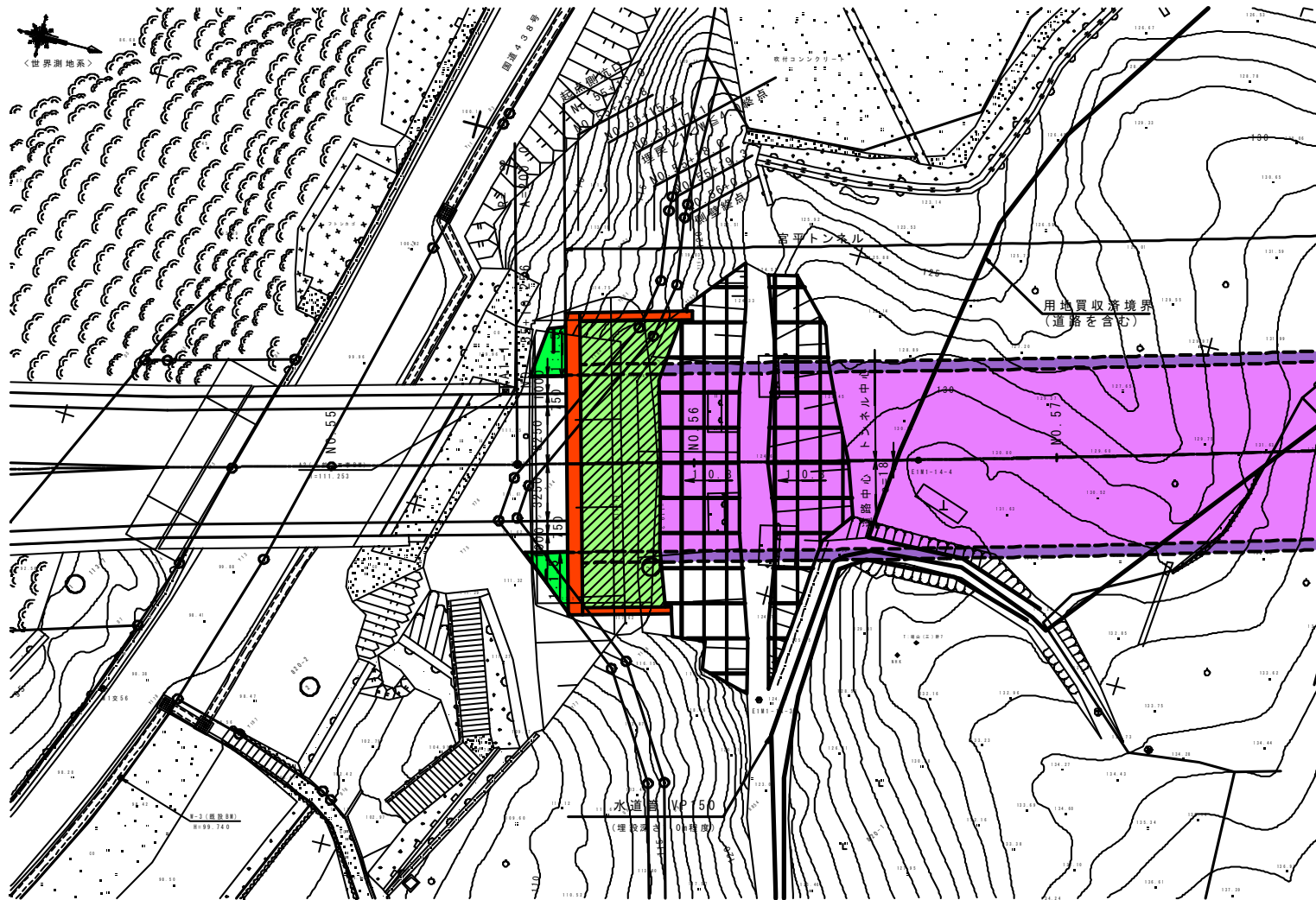
(4) 起点-土工数量

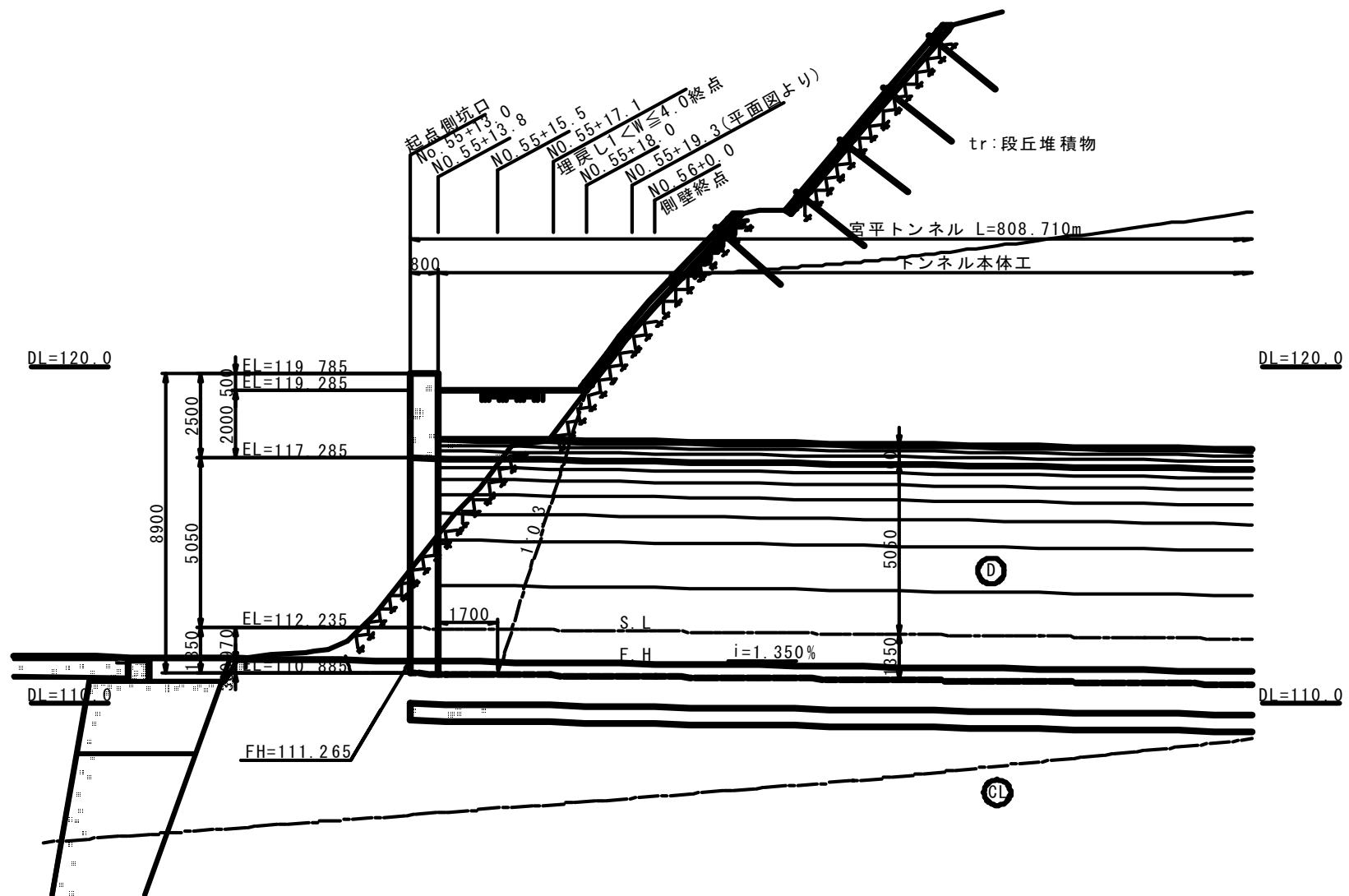
その1

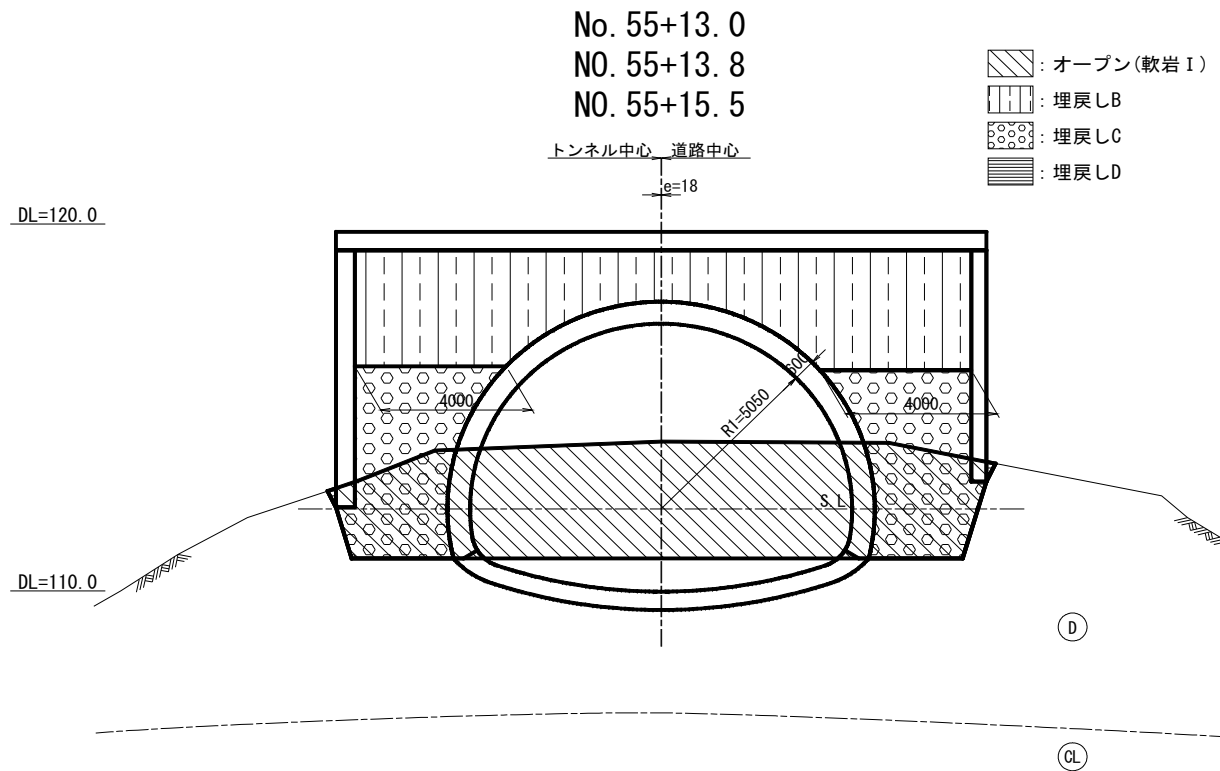
断 面	距 離 (m)	オープン掘削														
		軟岩 I		m3			m3			m3			m3			m3
		断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積
オープン掘削(軟岩Ⅰ)																
N0. 55 + 13.000		50.4														
N0. 55 + 15.500	2.500	50.4	50.40	126.0												
N0. 55 + 18.000	2.500	0.9	25.65	64.1												
N0. 56 + 0.000	2.000	0.0	0.45	0.9												
計				191.0			0.0			0.0			0.0			0.0

その2

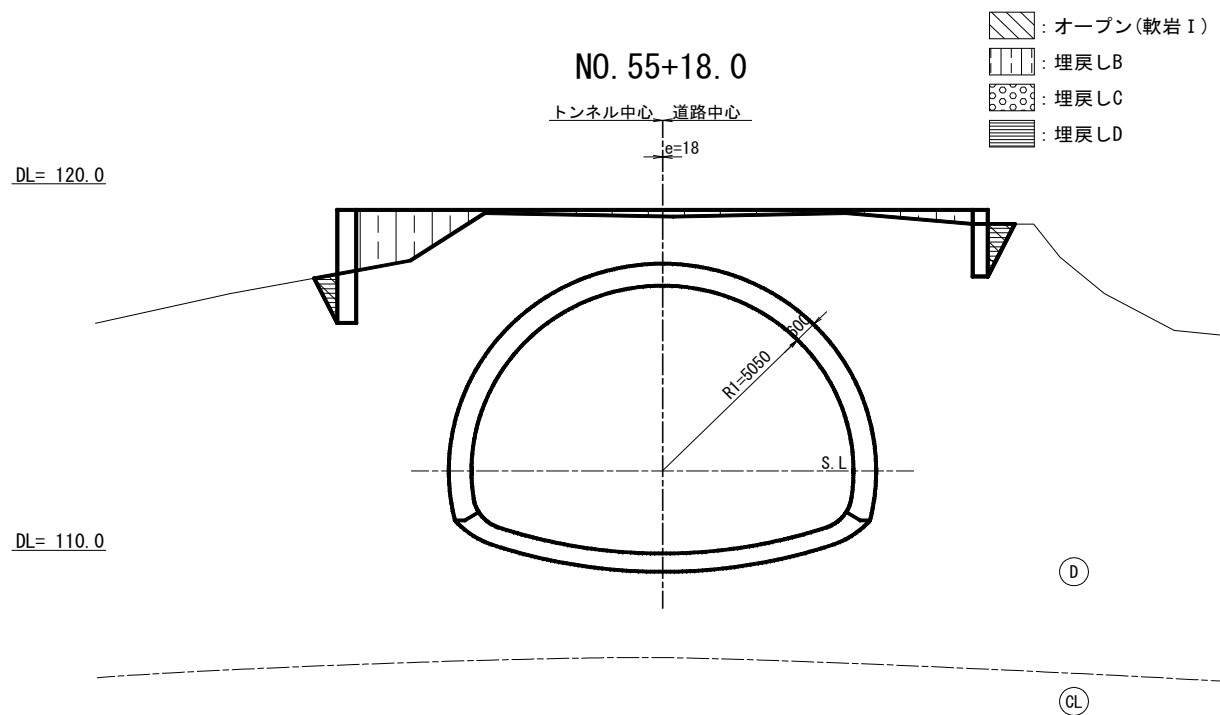
断 面	距 離 (m)	埋 戻 し														
		B		m3	C		m3	D		m3						
		断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積
埋戻しB(4m≦W)																
NO. 55 + 13.800		42.0														
NO. 55 + 15.500	1.700	42.0	42.00	71.4												
NO. 55 + 18.000	2.500	5.7	23.85	59.6												
NO. 55 + 19.300	1.300	0.0	2.85	3.7												
埋戻しC(1m≦W<4m)																
NO. 55 + 13.800					30.2											
NO. 55 + 15.500	1.700				30.2	30.20	51.3									
NO. 55 + 17.100	1.600				0.0	15.10	24.2									
埋戻しD(W<1m)																
NO. 55 + 13.000								0.1								
NO. 55 + 15.500	2.500							0.1	0.10	0.3						
NO. 55 + 18.000	2.500							0.9	0.50	1.3						
NO. 56 + 0.000	2.000							0.0	0.45	0.9						
計				134.7			75.5			2.5			0.0			0.0







オープン (土 砂) :	埋 戻 し B :	42.0
オープン (軟岩 I) :	埋 戻 し C :	30.2
オープン (軟岩 II) :	埋 戻 し D :	0.1



オープン(土 砂) :	埋 戻 し B :	5.7
オープン(軟岩 I) :	0.9	埋 戻 し C :
オープン(軟岩 II) :	埋 戻 し D :	0.9

(5) 起点-坑口処理

1) 仮設法面吹付モルタル(t= 50)

$$A = ※設計図より = 162.8 \text{ m}^2$$

2) 鋼製支保工

上半鋼アーチ支保工(H-200×200×8×12)

$$N = 4 \text{ 基}$$

上半掘削断面 50m² における標準H形鋼支保工(標準積算基準書より)

$$= 0.843 \text{ t/(トンネル1m)}$$

$$4 \text{ 基} \times 0.843 \text{ t/(トンネル1m)}$$

$$= 3.372 \text{ t}$$

下半鋼アーチ支保工(H-200×200×8×12)

$$N = 3 \text{ 基}$$

下半掘削断面 15m² における標準H形鋼支保工(標準積算基準書より)

$$= 0.135 \text{ t/(トンネル1m)}$$

$$3 \text{ 基} \times 0.135 \text{ t/(トンネル1m)}$$

$$= 0.405 \text{ t}$$

3) つなぎ梁 (H200×200)

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

4) やらず

$$\text{H-200} \times \text{200} = - \text{kg}$$

$$\text{コンクリート} = - \text{m}^3$$

$$\text{型 枠} = - \text{m}^2$$

5) つなぎ材 (L-50×50×6)

・本数算出

$$\text{上半周長} = 2\pi \times 5.650 \times 90 / 360 \times 2 = 17.750 \text{ m}$$

$$\text{下半周長} = 2\pi \times 5.650 \times 13.8239 / 360 \times 2 = 2.726 \text{ m}$$

$$\text{合計} = 20.476 \text{ m}$$

$$N = 20.476 / 1.000 = 20 \text{ 本}$$

・つなぎ材平均長

$$L = (3.785 + 1.700) / 2 + 0.500$$

$$= 2.743 + 0.500 = 3.243 \text{ m}$$

$$\text{・重量 } W = 20 \text{ 本} \times 3.243 \text{ m} \times 4.43 \text{ kg/m} = 287 \text{ kg}$$

6) 外型枠 (キーストンプレート: AKD650×25×1.2)

$$\text{・合計周長} = 20.476 \text{ m}^2/\text{m}$$

$$\text{・平均長} = 2.743 \text{ m}$$

$$\text{・重量 } W = 20.476 \text{ m}^2/\text{m} \times 2.743 \text{ m} \times 13.0 \text{ kg/m}^2 = 730 \text{ kg}$$

7) 吹付コンクリート (t= 25 cm)

$$A = \overset{※3}{16.965} \times \overset{※1}{3.785} + \overset{※4}{2.729} \times \overset{※2}{2.094} = 69.9 \text{ m}^2$$

8) 金網 (φ5×150×150)

$$A = \overset{※5}{17.593} \times \overset{※1}{3.785} + \overset{※6}{2.727} \times \overset{※2}{2.094} = 72.3 \text{ m}^2$$

9) ロックボルト (L = 4.000)

上半 N = 6 本

下半 N = 0 本

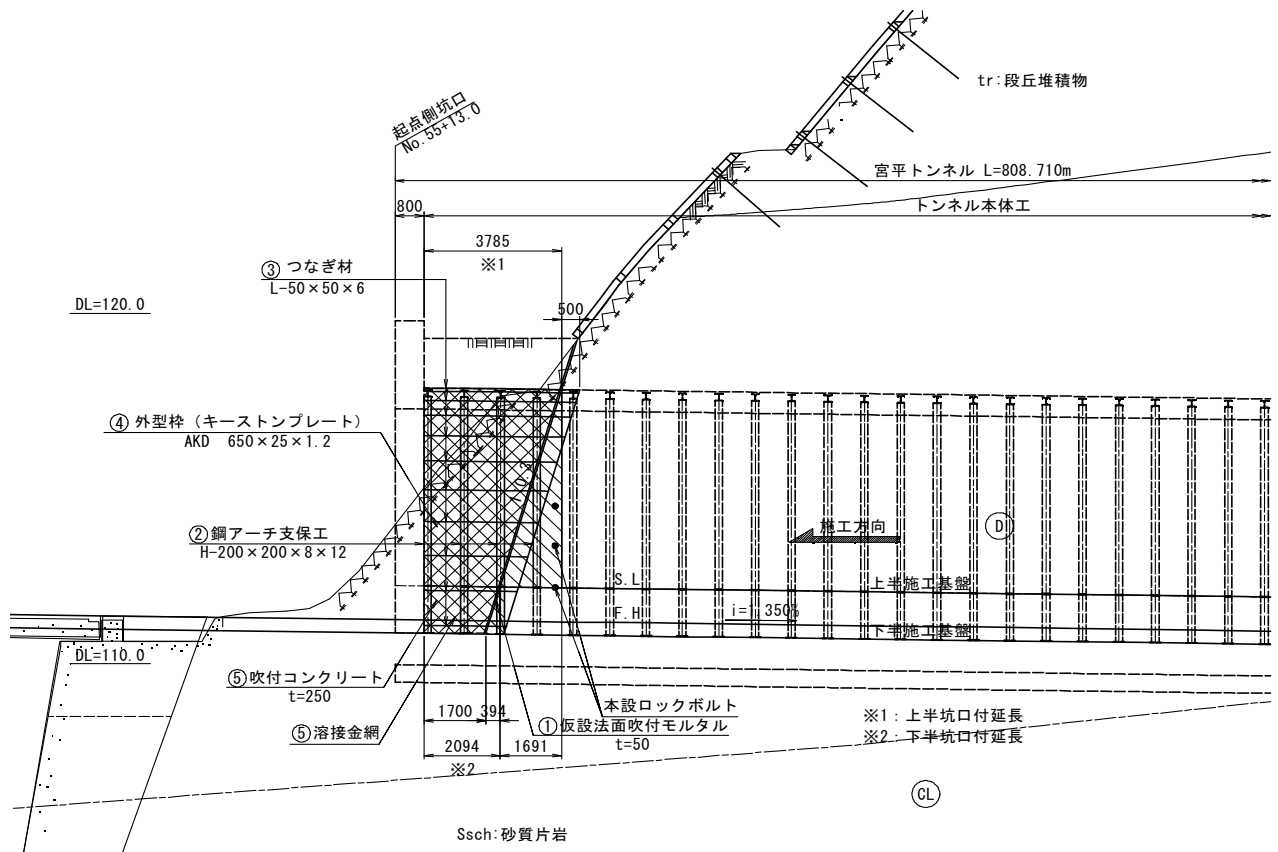
10) 坑内掘削

$$V = (\overset{\text{※7}}{50.144} \times \overset{\text{※8}}{1.691} + 15.109 \times 0.394) / 2 = 45.4 \text{ m}^3$$

11) 土のう積, 上載土

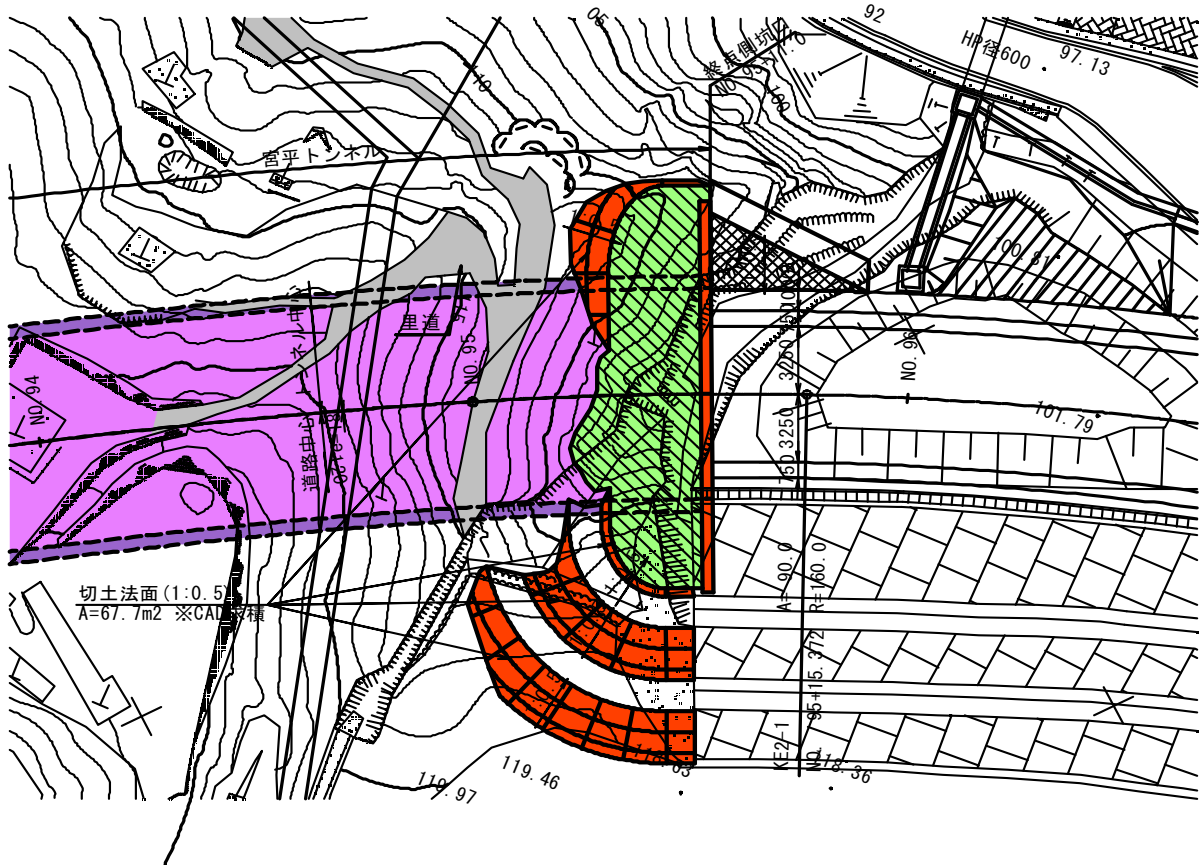
土のう積 = - 袋
上 載 土 = - m³

- | | |
|----------------------------|----------------------------|
| ※1 上半坑口付け延長は延長調書によるものとする。 | = 3.785 m |
| ※2 下半坑口付け延長は延長調書によるものとする。 | = 2.094 m |
| ※3 上半吹付コンクリート数量(単位数量計算書より) | = 16.965 m ² /m |
| ※4 下半吹付コンクリート数量(単位数量計算書より) | = 2.729 m ² /m |
| ※5 上半金網数量(単位数量計算書より) | = 17.593 m ² /m |
| ※6 下半金網数量(単位数量計算書より) | = 2.727 m ² /m |
| ※7 上半掘削数量(単位数量計算書より) | = 50.144 m ³ /m |
| ※8 下半掘削数量(単位数量計算書より) | = 15.109 m ³ /m |
| ※9 土のう設置面積(正面図より) | = - m ² |
| ※10 1袋あたり土のう体積 | = 0.020 m ³ |



1-5-2. 終点側坑門工

(1) 終点-法面工



切土法面整形工

$$\text{切土法面 (1:0.5)} = 67.7 \times 2.236 \text{ (斜比)} = 151.4 \text{ m}^2$$

(2) 終点-坑門本体

1) 面壁コンクリート

$$\begin{aligned}
 V &= \{ 18.728 \times 8.900 - (\underset{\text{※1}}{3.378} \times \underset{\text{※2}}{6.869} + \underset{\text{※3}}{3.400} \times 6.800) / 2 \\
 &\quad - 3.378 \times 2.031 + 11.198 - (59.312 + 5.468) \} \times 0.500 \\
 &= (136.657 + 11.198 - 64.780) \times 0.500 \\
 &= 83.075 \times 0.500 = 41.5 \text{ m}^3
 \end{aligned}$$

2) 型 枠

(外型枠)

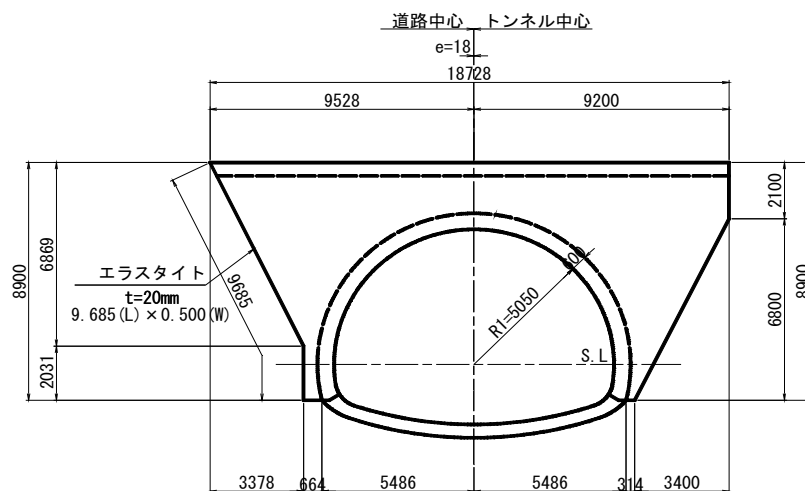
・面壁部

$$A = 83.075 \times 2 - (\underset{\text{※4}}{76.451} - 64.780) + 2.100 \times 0.500 = 155.5 \text{ m}^2$$

(セントル)

※5

$$A = 18.167 \times 0.500 = 9.1 \text{ m}^2$$



3) 鉄 筋 (設計図より)

$$\left. \begin{array}{l} D32 = \quad \quad \text{kg} \\ D29 = 4,314 \text{ kg} \end{array} \right\} = 4,314 \text{ kg}$$

$$\left. \begin{array}{l} D25 = \quad \quad \text{kg} \\ D22 = 2,481 \text{ kg} \\ D19 = 195 \text{ kg} \\ D16 = 1,123 \text{ kg} \end{array} \right\} = 3,799 \text{ kg}$$

$$D13 = 162 \text{ kg} \qquad \text{計} = 8,275 \text{ kg}$$

4) 足 場 工

$$A = 155.5 - 2.100 \times 0.500$$

$$= 154 \text{ 掛} \text{m}^2$$

5) 目地材(エラストイト)

$$A = 9.685 \times 0.500$$

$$= 4.8 \text{ m}^2$$

※1 断面DⅢa-1 インバート掘削 : 11.198

※2 断面DⅢa-1 内空断面 : 59.312

※3 断面DⅢa-1 インバートコンクリート : 5.468

※4 断面DⅢa-1 全掘削断面 : 76.451

※5 断面DⅢa-1 アーチ型枠内面 : 18.167

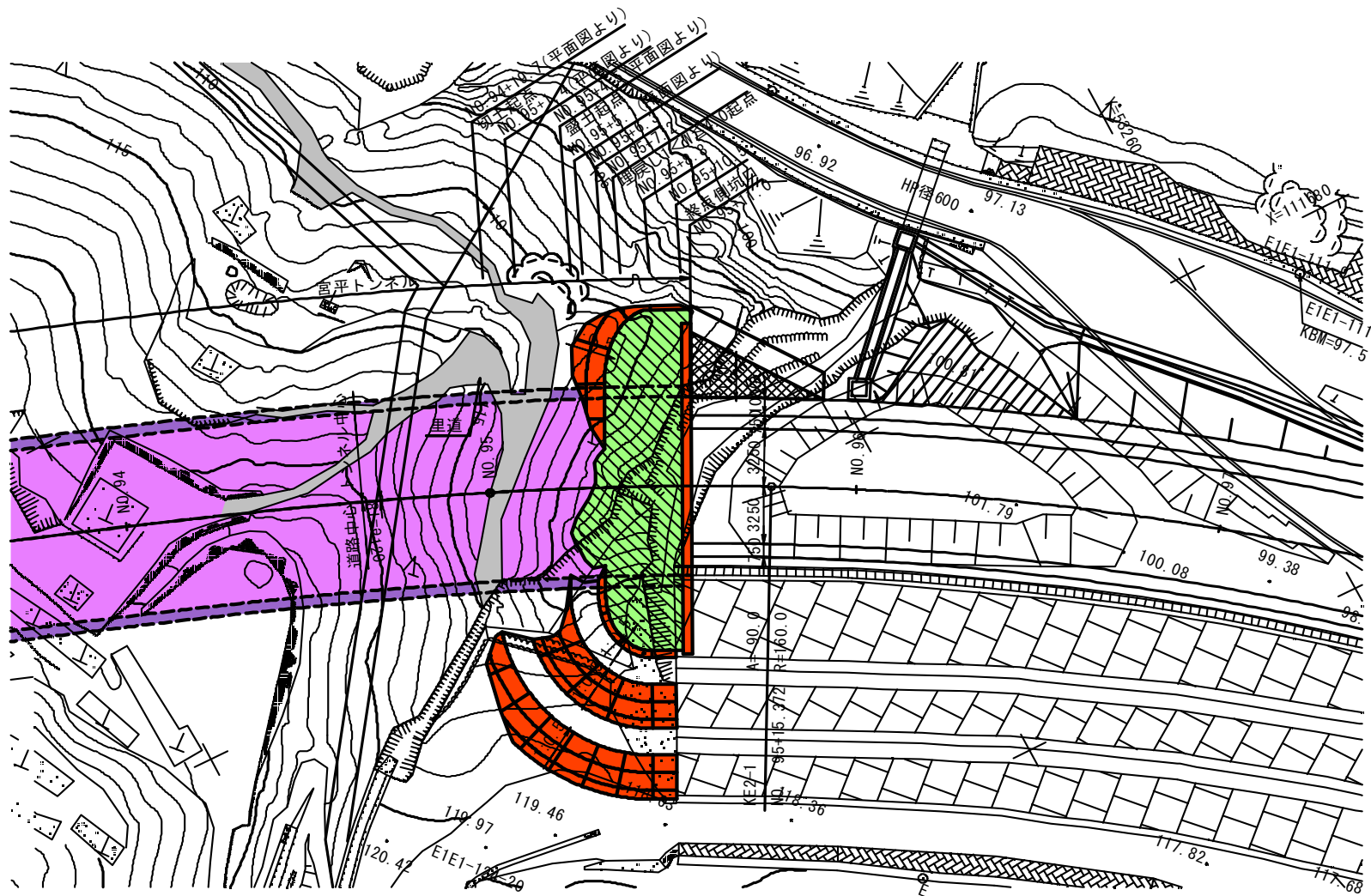
(3) 終点-土工数量

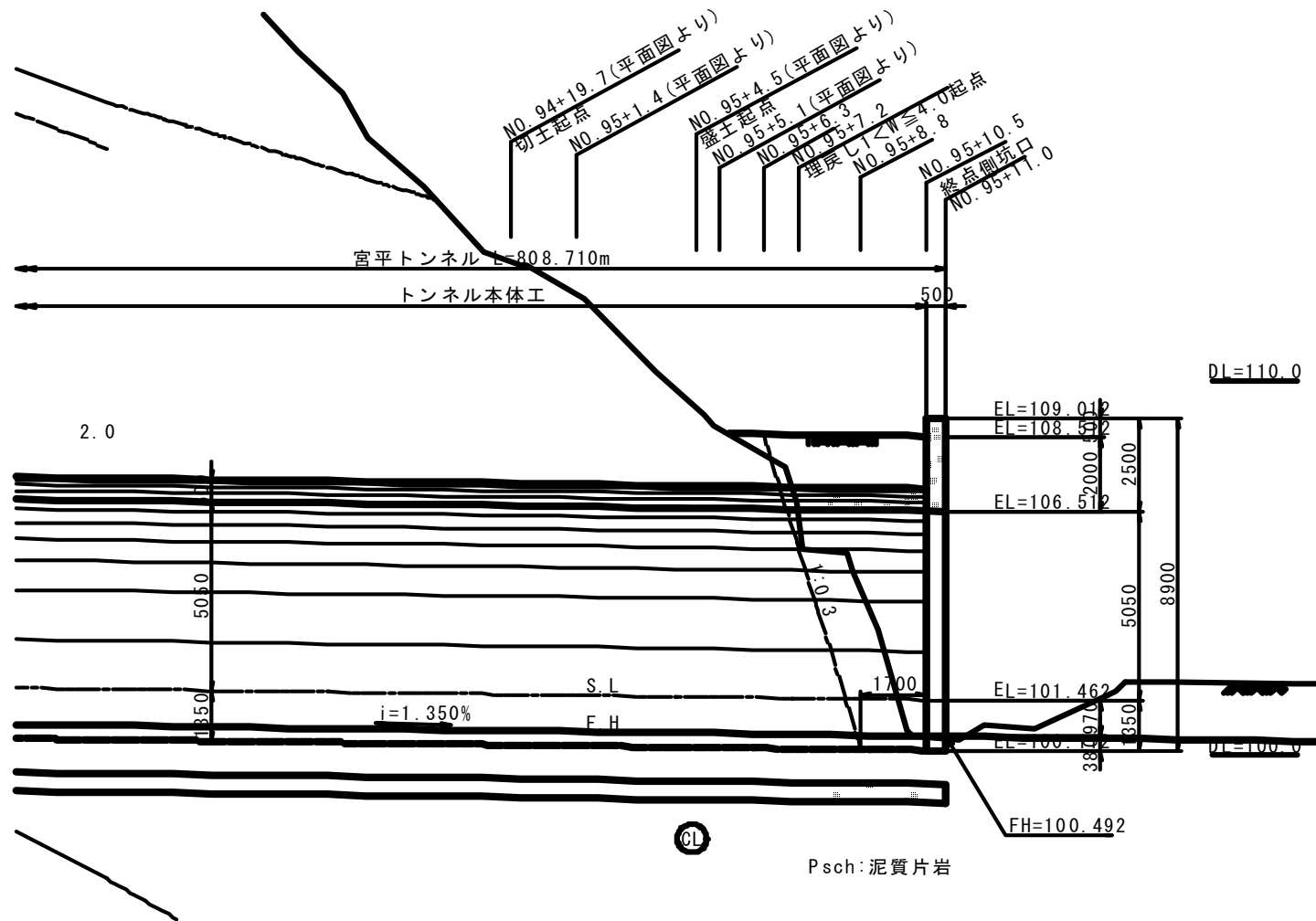
その1

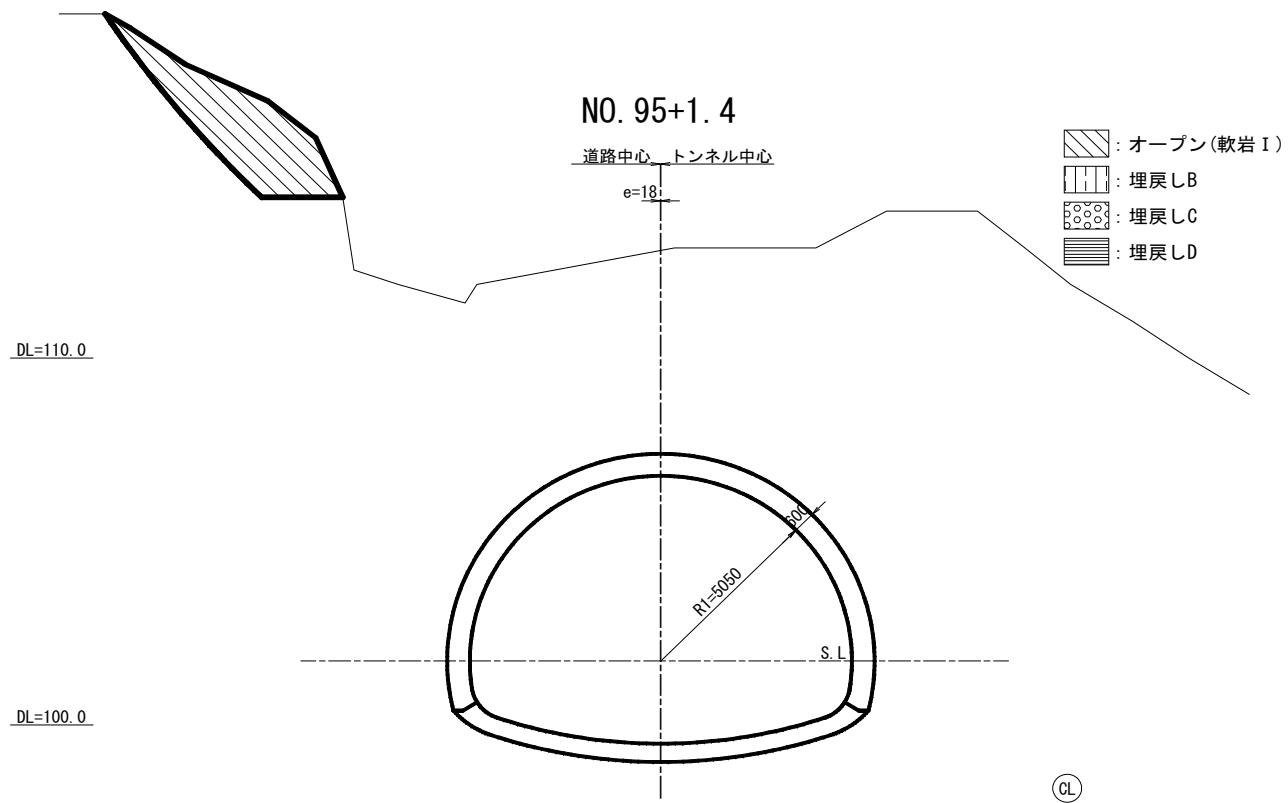
断 面	距 離 (m)	オープン掘削														
		軟岩 I			軟岩 I											
		m3		立 積	m3		立 積	m3		立 積	m3		立 積	m3		立 積
		断面積	平均 断面積		断面積	平均 断面積		断面積	平均 断面積		断面積	平均 断面積		断面積	平均 断面積	
オープン掘削(軟岩 I)																
NO. 94 + 19.700		0.0														
NO. 95 + 1.400	1.700	9.7	4.85	8.2												
NO. 95 + 5.100	3.700	35.6	22.65	83.8												
NO. 95 + 6.300	1.200	54.7	45.15	54.2												
NO. 95 + 8.800	2.500	36.2	45.45	113.6												
NO. 95 + 10.500	1.700	36.2	36.20	61.5												
NO. 95 + 11.000	0.500	34.3	35.25	17.6												
計				338.9			0.0			0.0			0.0			0.0

その2

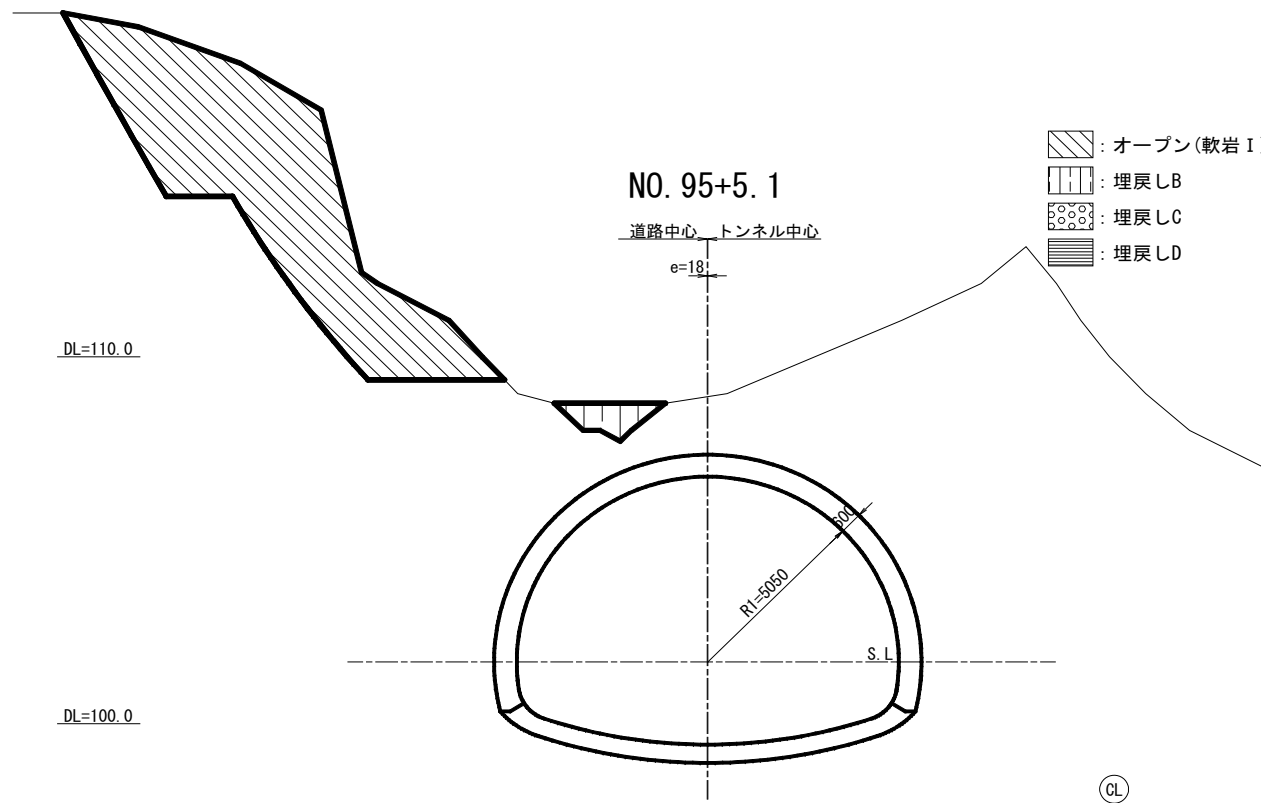
断 面	距 離 (m)	埋 戻 し														
		B		m3	C		m3	D		m3			m3			m3
		断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積
埋戻しB(4m≦W)																
NO. 95 + 4.500		0.0														
NO. 95 + 5.100	0.600	1.7	0.85	0.5												
NO. 95 + 6.300	1.200	5.7	3.70	4.4												
NO. 95 + 8.800	2.500	46.0	25.85	64.6												
NO. 95 + 10.500	1.700	46.0	46.00	78.2												
埋戻しC(1m≦W<4m)																
NO. 95 + 7.200					0.0											
NO. 95 + 8.800	1.600				16.7	8.35	13.4									
NO. 95 + 10.500	1.700				16.7	16.70	28.4									
埋戻しD(W<1m)																
NO. 95 + 10.500								0.6								
NO. 95 + 11.000	0.500							0.6	0.60	0.3						
計				147.7			41.8			0.3			0.0			0.0



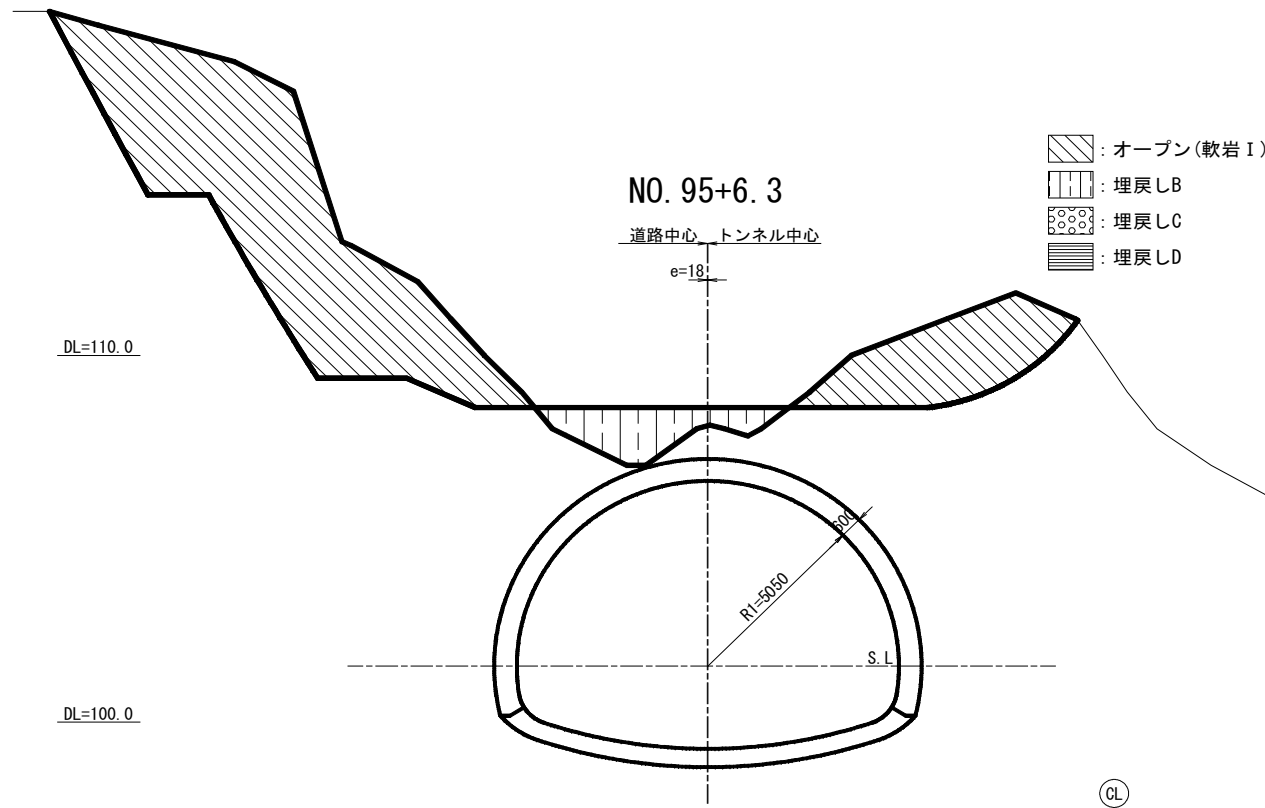




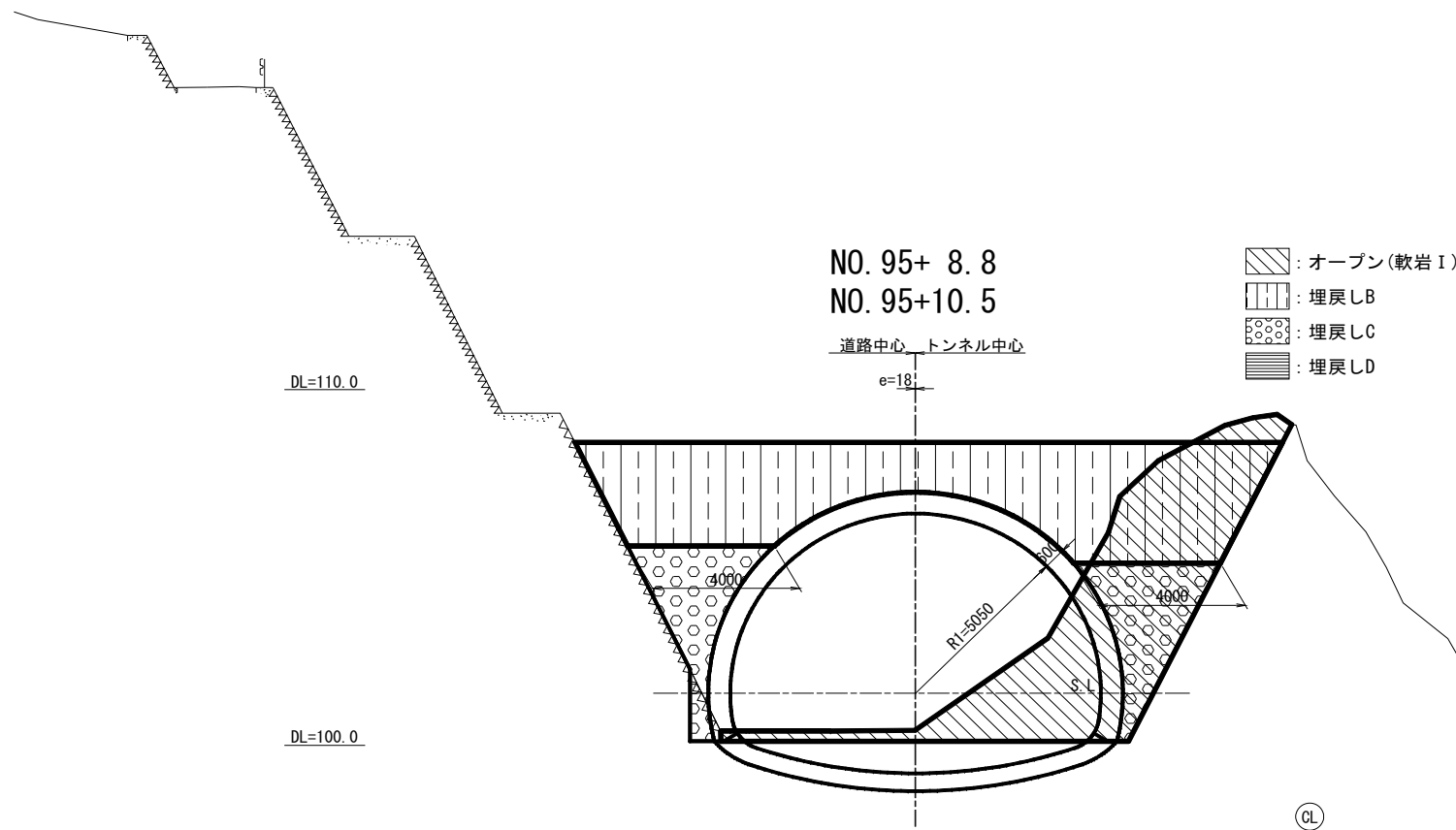
オープン(土 砂) :	埋 戻 し B :
オープン(軟岩 I) : 9.7	埋 戻 し C :
オープン(軟岩 II) :	埋 戻 し D :



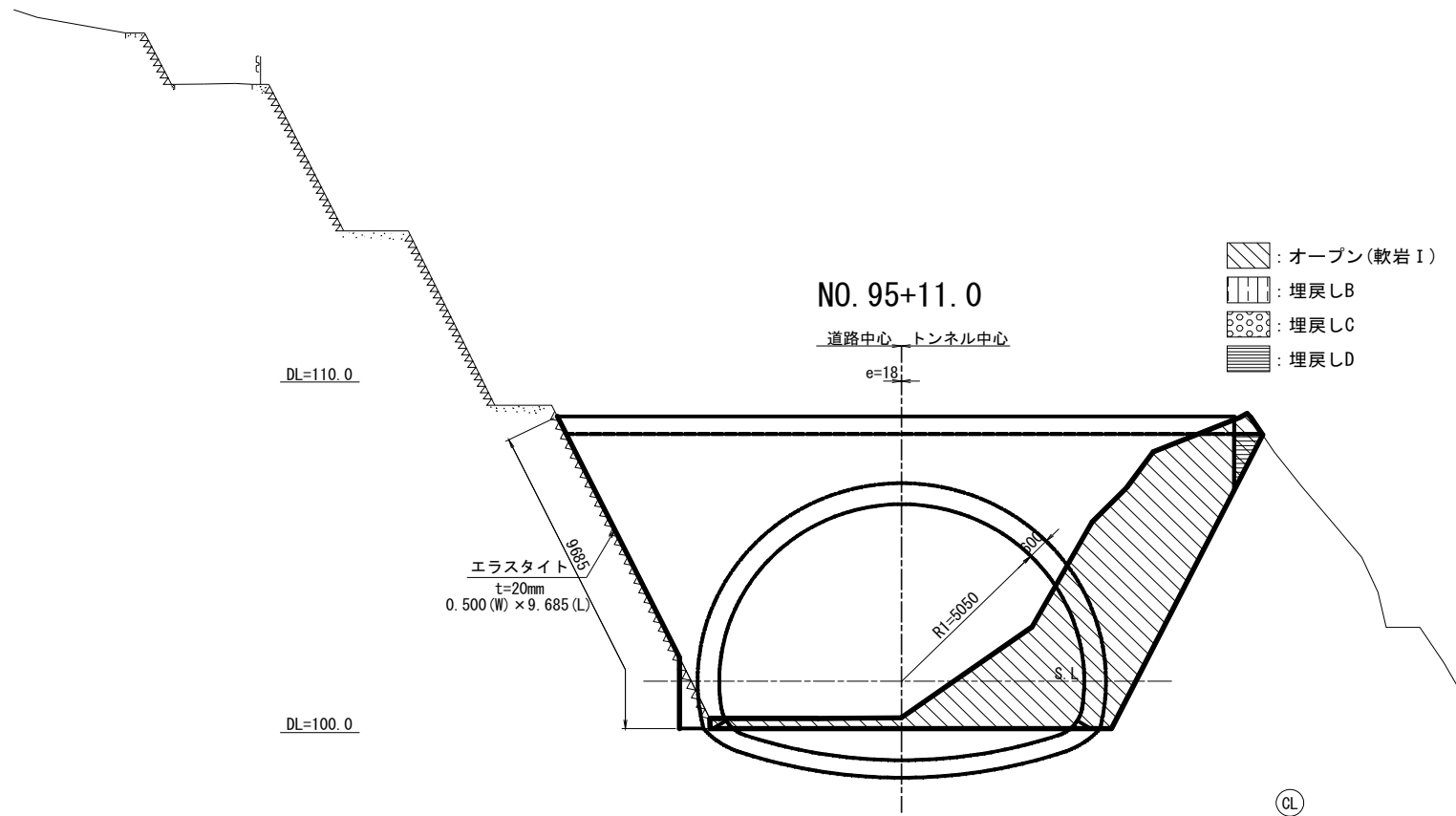
オープン (土 砂) :	埋 戻 し B :	1.7
オープン (軟岩 I) :	埋 戻 し C :	
オープン (軟岩 II) :	埋 戻 し D :	



オープン (土 砂) :	埋 戻 し B :	5.7
オープン (軟岩 I) :	埋 戻 し C :	
オープン (軟岩 II) :	埋 戻 し D :	



オープン (土 砂) :	埋 戻 し B :	46.0
オープン (軟岩 I) :	埋 戻 し C :	16.7
オープン (軟岩 II) :	埋 戻 し D :	



オープン (土 砂) :	埋 戻 し B :
オープン (軟岩 I) : 34.3	埋 戻 し C :
オープン (軟岩 II) :	埋 戻 し D : 0.6

(4) 終点-坑口処理

1) 既設擁壁取壊し

$$V = 0.975 \times 0.971 = 0.9 \text{ m}^3$$

2) 仮設法面吹付モルタル(t= 50)

$$A = ※設計図より = 164.5 \text{ m}^2$$

3) 鋼製支保工

上半鋼アーチ支保工(H-200×200×8×12)

$$N = 4 \text{ 基}$$

上半掘削断面 50m² における標準H形鋼支保工 (標準積算基準書より)

$$= 0.843 \text{ t/(トンネル1m)}$$

$$4 \text{ 基} \times 0.843 \text{ t/(トンネル1m)}$$

$$= 3.372 \text{ t}$$

下半鋼アーチ支保工(H-200×200×8×12)

$$N = 3 \text{ 基}$$

下半掘削断面 15m² における標準H形鋼支保工 (標準積算基準書より)

$$= 0.135 \text{ t/(トンネル1m)}$$

$$3 \text{ 基} \times 0.135 \text{ t/(トンネル1m)}$$

$$= 0.405 \text{ t}$$

4) つなぎ梁 (H200×200)

$$W = 10.000 \text{ m/本} \times 49.90 \text{ kg/m} \times 1 = 499 \text{ kg}$$

5) やらず

$$H-200 \times 200 = 7.000 \text{ m/本} \times 49.90 \text{ kg/m} \times 2 = 699 \text{ kg}$$

$$\text{コンクリート} = 1.000 \times 1.000 \times 1.000 \times 2 = 2.0 \text{ m}^3$$

$$\text{型 枠} = 1.000 \times 1.000 \times 4 \times 2 = 8.0 \text{ m}^2$$

6) つなぎ材 (L-50×50×6)

・本数算出

$$\text{上半周長} = 2\pi \times 5.650 \times 90 / 360 \times 2 = 17.750 \text{ m}$$

$$\text{下半周長} = 2\pi \times 5.650 \times 13.8239 / 360 \times 2 = 2.726 \text{ m}$$

$$\text{合計} = 20.476 \text{ m}$$

$$N = 20.476 / 1.000 = 20 \text{ 本}$$

・つなぎ材平均長

$$L = (3.815 + 1.700) / 2 + 0.500$$

$$= 2.758 + 0.500$$

$$= 3.258 \text{ m}$$

$$\text{・重量 } W = 20 \text{ 本} \times 3.258 \text{ m} \times 4.43 \text{ kg/m}$$

$$= 289 \text{ kg}$$

7) 外型枠 (キーストンプレート : AKD650×25×1.2)

・合計周長

$$= 20.476 \text{ m}^2/\text{m}$$

・平均長

$$= 2.758 \text{ m}$$

$$\text{・重量 } W = 20.476 \text{ m}^2/\text{m} \times 2.758 \text{ m} \times 13.0 \text{ kg/m}^2$$

$$= 734 \text{ kg}$$

8) 吹付コンクリート (t= 25 cm)

$$A = \overset{※3}{16.965} \times \overset{※1}{3.815} + \overset{※4}{2.729} \times \overset{※2}{2.114}$$

$$= 70.5 \text{ m}^2$$

9) 金網 (φ5×150×150)

$$A = \overset{※5}{17.593} \times \overset{※1}{3.815} + \overset{※6}{2.727} \times \overset{※2}{2.114}$$

$$= 72.9 \text{ m}^2$$

10) ロックボルト (L = 4.000)

上半 N = 6 本

下半 N = 0 本

11) 坑内掘削

$$V = (\overset{\text{※7}}{50.144} \times \overset{\text{※8}}{1.701} + 15.109 \times 0.414) / 2 = 45.8 \text{ m}^3$$

12) 土のう

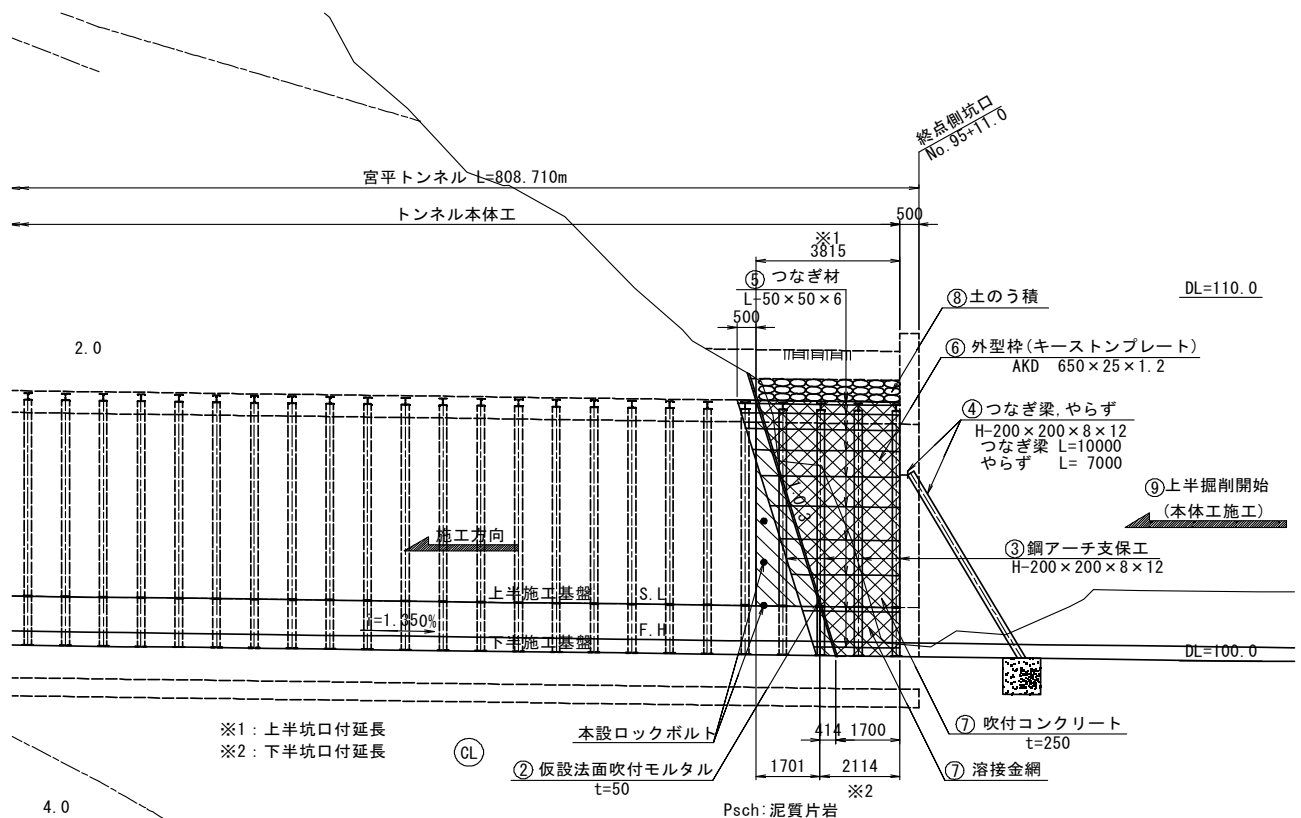
・設置面積 = 19.6 m²

・平均長 = 2.758 m

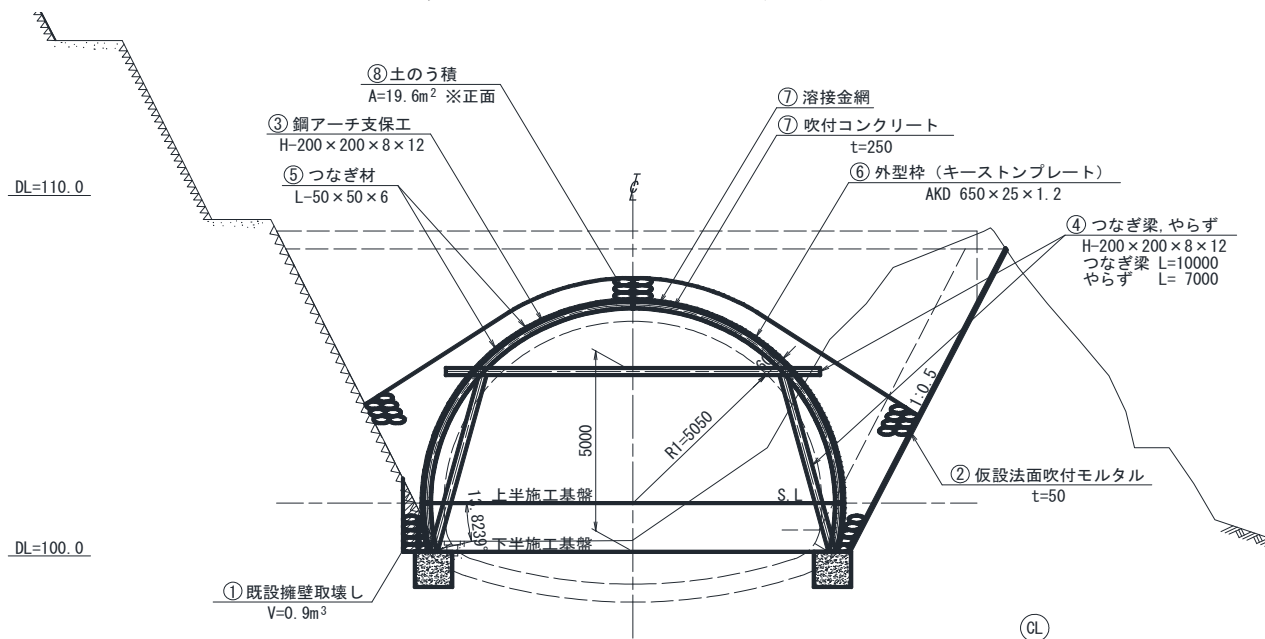
・体積 V = 19.6 × 2.758 = 54.1 m³

・袋数 N = 54.1 / 0.020 = 2705 袋

- | | |
|----------------------------|----------------------------|
| ※1 上半坑口付け延長は延長調書によるものとする。 | = 3.815 m |
| ※2 下半坑口付け延長は延長調書によるものとする。 | = 2.114 m |
| ※3 上半吹付コンクリート数量(単位数量計算書より) | = 16.965 m ² /m |
| ※4 下半吹付コンクリート数量(単位数量計算書より) | = 2.729 m ² /m |
| ※5 上半金網数量(単位数量計算書より) | = 17.593 m ² /m |
| ※6 下半金網数量(単位数量計算書より) | = 2.727 m ² /m |
| ※7 上半掘削数量(単位数量計算書より) | = 50.144 m ³ /m |
| ※8 下半掘削数量(単位数量計算書より) | = 15.109 m ³ /m |
| ※9 土のう設置面積(正面図より) | = 19.6 m ² |
| ※10 1袋あたり土のう体積 | = 0.020 m ³ |



坑口付け工正面図



坑口付け工平面図



工 設 仮

3-2-1. 防音扉

(a) トンネル坑口用防音扉

H F S 型マーク II 10S ×1枚
内空：A= 53m² 覆工：A= 60m²
発破掘削期間：17.75か月

(b) 本体基礎（小構造物基礎：18-8-40）

コンクリート
 $V = 0.6 \times 0.4 \times 9.893 = 2.374\text{m}^3$ 2.4m³

3-2-2. 防音壁

(1) 防音壁 H=3.0m @2.0m

1) 防音壁 H-150×150×7×10 L = 20.0 m

2) 基礎延長 L= 20.0 m + 1.0 m × 2箇所 L = 22.0 m

基礎コンクリート $F_c=18\text{N/mm}^2$
 $V= 1.00 \text{ m} \times 0.55 \text{ m} \times 22.00 \text{ m}$ V = 12.1 m³

3) L型アンカーボルト M20×4
 $N= (20.0 \text{ m} / 2.0 \text{ m} + 1 \text{ 本})$
 $\times 4 \text{ 本}$ N = 44 本

(2) 防音壁 H=10.0m @2.0m

1) 防音壁 H-250×250×9×14 L = 20.0 m

2) 基礎杭 H-300×300×10×15
 $N= 20.0 \text{ m} / 2.0 \text{ m} + 1 \text{ 本}$ N = 11 本
 $W= 9.5 \text{ m} \times 93.0 \text{ kg/m} \times 11 \text{ 本}$ W = 9719 kg

道路土工
[残土処理工]

宮平トンネル 土工数量集計表

トンネル掘削方向

						日浦残土処分場 (H24暫定計画) への搬入土量					横野残土処分場への搬入土量						
測点		断面区分	インバ ートの有無	区間長 (m)	変化率 C	変化率 L	掘削延長 (m)	地山土量 (m3)	締固め 土量 V _C (m3)	運搬土量 (ほぐし土量) V _L (m3)	埋戻し 土量 (m3)	掘削延長 (m)	地山土量 (m3)	締固め 土量 V _C (m3)	運搬土量 (ほぐし土量) V _L (m3)	埋戻し 土量 (m3)	
No. 55	+ 13.000	～ 55	+ 13.800	坑門工	有り	0.800	1.15	1.30					0.800	191.4	220	249	-213
No. 55	+ 13.800	～ 57	+ 18.000	DⅢa-1	有り	44.200	1.20	1.50					44.200	3,318.0	3,982	4,977	-249
No. 57	+ 18.000	～ 61	+ 6.000	DⅠ	有り	68.000	1.20	1.50					68.000	5,256.8	6,308	7,885	-383
No. 61	+ 6.000	～ 66	+ 8.000	CⅡ	無し	102.000	1.25	1.60					102.000	6,707.3	8,384	10,732	
No. 66	+ 8.000	～ 72	+ 5.000	DⅠ-f	有り	117.000	1.20	1.50					117.000	9,045.9	10,855	13,569	-659
No. 72	+ 5.000	～ 77	+ 1.000	CⅡ	無し	96.000	1.25	1.60	13.000	854.9	1,069	1,368	83.000	5,457.9	6,822	8,733	
No. 77	+ 1.000	～ 82	+ 5.000	DⅠ	有り	104.000	1.20	1.50	104.000	8,039.8	9,648	12,060	-586				
No. 82	+ 5.000	～ 88	+ 11.000	CⅡ	無し	126.000	1.25	1.60	126.000	8,285.5	10,357	13,257					
No. 88	+ 11.000	～ 91	+ 0.000	DⅠ	有り	59.710	1.20	1.50	59.710	4,615.9	5,539	6,924	-336				
No. 91	+ 0.000	～ 91	+ 18.000	CⅡ	無し	18.000	1.25	1.60	18.000	1,183.6	1,480	1,894					
No. 91	+ 18.000	～ 93	+ 13.000	DⅠ	有り	35.000	1.20	1.50	35.000	2,705.7	3,247	4,059	-197				
No. 93	+ 13.000	～ 93	+ 18.000	DⅢa-1	有り	5.000	1.20	1.50	5.000	375.3	450	563	-28				
No. 93	+ 18.000	～ 94	+ 4.000	DⅢa-2	有り	6.000	1.15	1.30	6.000	487.4	561	634	-34				
No. 94	+ 4.000	～ 95	+ 10.500	DⅢa-1	有り	26.500	1.20	1.50	26.500	1,989.3	2,387	2,984	-149				
No. 95	+ 10.500	～ 95	+ 11.000	坑門工	有り	0.500	1.15	1.30	0.500	339.1	390	441	-190				
埋戻し土量控除 [運搬土量は岩種区分：軟岩Ⅱ (C=1.25,L=1.6) として算出]								-1,267	←-1,521	→-1,901			-1,253	←-1,504	→-1,880		
								10,324	(中硬岩)					12,165	(中硬岩)		
								17,286	(軟岩)					16,559	(軟岩)		
合 計				808.710			393.710	27,609	33,606	42,281		415.000	28,724	35,067	44,264		

日浦残土処理場 (H24暫定計画) への搬入可能土量 V_c= 33,628[※] m³ ≥ 33,606 m³

※H24暫定計画に現況の出来形を反映して算出

OK (締固め土量が日浦残土処分場 (H24暫定計画) への搬入可能土量を超過しないようにトンネル掘削延長を調整)

【土量の変化率】

断面区分及び種別	岩種区分	変化率 C	変化率 L
CⅡ	10. 中硬岩	1.25	1.60
DⅠ	09. 軟岩Ⅱ	1.20	1.50
DⅠ-f	09. 軟岩Ⅱ	1.20	1.50
DⅢa-1	09. 軟岩Ⅱ	1.20	1.50
DⅢa-2	08. 軟岩Ⅰ	1.15	1.30
坑門工	08. 軟岩Ⅰ	1.15	1.30

【日浦残土処理場 (H24暫定計画) への搬出対象区間】				(内訳)
No. 76 + 8.000	～ 95 + 11.000	L= 393.71 m	搬入土量: 27,609 m ³ (地山土量)	中硬岩: 10,324 m ³ 軟 岩: 17,286 m ³
【横野残土処理場への搬出対象区間】				(内訳)
No. 55 + 13.000	～ 76 + 8.000	L= 415.00 m	搬入土量: 28,724 m ³ (地山土量)	中硬岩: 12,165 m ³ 軟 岩: 16,559 m ³

工 装 舖

コンクリート舗装 数量表

コンクリート規格、舗装厚:曲げ4.4MPa t=150mm 車道部

6130.0 m2当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	100m2当り	
鉄網	D6 150×150		m2	6095.4	99.4	
補強鉄筋	D13×7800		t	9.3	0.2	
補強鉄筋	D13×4155		t	0.05	0.001	起点側 端部
補強鉄筋	D13×4155		t	0.05	0.001	終点側 端部

コンクリート規格、舗装厚:曲げ4.4MPa t=150mm 明り部

59.7 m2当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	100m2当り	
鉄網	D6 150×150		m2	55.6	93.1	
補強鉄筋	D13×4979		t	0.06	0.1	
補強鉄筋	D13×2066		t	0.02	0.03	

コンクリート規格、舗装厚:曲げ4.4MPa t=150mm すりつけ版

40.0 m2当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	100m2当り	
鉄網	D6 150×150		m2	-	-	
鉄筋網	D13 200×200		t	0.4	1.0	

コンクリート規格、舗装厚:18-8-25BB、t=70mm 監査歩廊

1272.1 m2当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	100m2当り	
鉄筋鉄網	D6 150×150		m2	-	-	
補強鉄筋鉄網	D13 200×200		t	-	-	

縦目地 数量表

目地型式:縦ダミー目地 t=150mm 車道部

808.7 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
タイバー	SD295 D22×1000		本	810.0	1001.6	
注入目地材	t=10mm 加熱施工式注入目地材		kg	355.8	440.0	
木材又はL型プラスチック材			m2	40.4	50.0	

目地型式:縦ダミー目地 t=150mm 明り部

7.5 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
タイバー	SD295 D22×1000		本	7.0	933.3	
注入目地材	t=10mm 加熱施工式注入目地材		kg	3.3	440.0	
木材又はL型プラスチック材			m2	0.4	53.3	

目地型式:縦ダミー目地 t=150mm すりつけ版

5.0 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
タイバー	SD295 D22×1000		本	5.0	1000.0	
注入目地材	t=10mm 加熱施工式注入目地材		kg	2.2	440.0	
木材又はL型プラスチック材			m2	0.3	60.0	

目地型式:路肩目地 t=150mm 車道部

1617.4 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
目地板	t=10mm 瀝青質板		m2	178.0	110.1	
注入目地材	t=10mm 加熱施工式注入目地材		kg	711.6	440.0	

横目地 数量表

目地型式:横収縮目地(カット目地) t=150mm、W=7.580m 車道部

515.4 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
ダウエルバー	SR235 φ25×700		本	1564.0	3034.5	
クロスバー	SD345 D13×3790		kg	2053.6	3984.5	
クロスバー	SD345 D13×3590		kg	1944.8	3773.4	
チェアー	SD345 D13×250		個	1632.0	3166.5	W=3890
チェアー	SD345 D13×250		個	1496.0	2902.6	W=3690
注入目地材	t=10mm 加熱施工式注入目地材		kg	396.9	770.1	
クロスバー(SD345 D13)・チェアー付		W=3.890m(片側)	m	(1000m当り)	513.2	=1000×3.890/(3.890+3.690)
クロスバー(SD345 D13)・チェアー付		W=3.690m(片側)	m	(1000m当り)	486.8	=1000×3.690/(3.890+3.690)

目地型式:横収縮目地(カット目地) t=150mm、W=9.238m 明り部

9.2 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
ダウエルバー	SR235 φ25×700		本	24.0	2608.7	
クロスバー	SD345 D13×4619		kg	36.8	4000.0	
クロスバー	SD345 D13×4388		kg	34.9	3793.5	
チェアー	SD345 D13×250		個	24.0	2608.7	W=4100
チェアー	SD345 D13×250		個	24.0	2608.7	W=3900
注入目地材	t=10mm 加熱施工式注入目地材		kg	7.1	771.7	
クロスバー(SD345 D13)・チェアー付		W=4.100m(片側)	m	(1000m当り)	512.5	=1000×4.100/(4.100+3.900)
クロスバー(SD345 D13)・チェアー付		W=3.900m(片側)	m	(1000m当り)	487.5	=1000×3.900/(4.100+3.900)

目地型式:横収縮目地(打込み目地) t=150mm、W=7.580m 車道部

257.7 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
ダウエルバー	SR235 φ25×700		本	782.0	3034.5	
クロスバー	SD345 D13×3790		kg	1026.8	3984.5	
クロスバー	SD345 D13×3590		kg	972.4	3773.4	
チェアー	SD345 D13×250		個	816.0	3166.5	W=3890
チェアー	SD345 D13×250		個	748.0	2902.6	W=3690
目地板	t=5mm 樹脂発泡体系		m2	18.1	70.2	
注入目地材	t=10mm 加熱施工式注入目地材		kg	113.4	440.0	
クロスバー(SD345 D13)・チェアー付		W=3.890m(片側)	m	(1000m当り)	513.2	=1000×3.890/(3.890+3.690)
クロスバー(SD345 D13)・チェアー付		W=3.690m(片側)	m	(1000m当り)	486.8	=1000×3.690/(3.890+3.690)

目地型式:横突合せ目地 t=150mm、W=7.580m すりつけ版

7.6 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
ネジ付きタイバー	SD295 D29×700		本	23.0	3026.3	
クロスバー	SD345 D13×3790		kg	30.2	3973.7	
クロスバー	SD345 D13×3590		kg	28.6	3763.2	
チェアー	SD345 D13×290		個	24.0	3157.9	W=3890
チェアー	SD345 D13×290		個	22.0	2894.7	W=3690
注入目地材	t=10mm 加熱施工式注入目地材		kg	3.3	434.2	
クロスバー(SD345 D13)・チェアー付		W=3.890m(片側)	m	(1000m当り)	513.2	=1000×3.890/(3.890+3.690)
クロスバー(SD345 D13)・チェアー付		W=3.690m(片側)	m	(1000m当り)	486.8	=1000×3.690/(3.890+3.690)

目地型式:目地(端部) t=150mm、W=9.238m 明り部

9.2 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
目地板	t=25mm 瀝青質板		m2	1.0	108.7	
注入目地材	t=25mm 加熱施工式注入目地材		kg	10.2	1108.7	

目地型式:収縮目地 t=70mm 監査歩廊左側

234.4 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
目地板	t=10mm 瀝青質系挿入物		m2	8.3	35.4	

目地型式:収縮目地 t=70mm 監査歩廊右側

231.2 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
目地板	t=10mm 瀝青質系挿入物		m2	8.0	34.6	

目地型式:膨張目地 t=70mm 監査歩廊左側

21.4 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
目地板	t=20mm 木材など		m2	1.5	70.1	

目地型式:膨張目地 t=70mm 監査歩廊右側

21.1 m当り

項 目	規 格	数 量 区 分	単 位	数 量		備 考
				全 体	1000m当り	
目地板	t=20mm 木材など		m2	1.5	71.1	

2-2-1. 舗装工数量集計表

(その1)

種 別	細 別		単位	対象延長 及び箇所	単位数量	数 量	摘 要	
路盤工	車道部	t = 0.249	m ²	808.710	※ 7.580	6,130.0	※1m当り	
	明り部L=5.224	t= 0.150	m ²	1	※ 41.328	41.3	※1箇所当り	
	明り部L=2.297	t= 0.150	〃	1	※ 18.376	18.4	〃	
	計		〃			59.7		
	すりつけ終点側	t= 0.150	m ²	1	※ 40.000	40.0	※1箇所当り	
	監査歩廊左側	t= 0.100	m ²	808.710	※ 0.770	622.7	※1m当り	
	監査歩廊右側	t= 0.100	〃	808.710	※ 0.768	621.1	〃	
	計		〃			1,243.8		
合 計		m ²			7,473.5			
路盤工体積	車道部	t= 0.249	m ³	1	※ 1,527.653	1,527.7	※1箇所当り	
	明り部	t= 0.150	〃	1	※ 8.956	9.0	〃	
	すりつけ終点側	t= 0.150	〃	1	※ 6.000	6.0	〃	
	監査歩廊左側	t= 0.100	〃	808.710	※ 0.077	62.3	※1m当り	
	監査歩廊右側	t= 0.100	〃	808.710	※ 0.077	62.3	〃	
	合 計		m ³			1,667.3		
コンクリート 舗装	車道部	t = 0.150	m ²	1	※ 6,130.022	6,130.0	※1箇所当り	
	明り部L=5.224	t= 0.150	m ²	1	※ 41.328	41.3	※1箇所当り	
	明り部L=2.297	t= 0.150	〃	1	※ 18.376	18.4	〃	
	計		〃			59.7		
	すりつけ終点側	t= 0.150	m ²	1	※ 40.000	40.0	※1箇所当り	
	監査歩廊左側	t= 0.070	m ²	808.710	※ 0.792	640.5	※1m当り	
	監査歩廊右側	t= 0.070	〃	808.710	※ 0.781	631.6	〃	
計		〃			1,272.1			
合 計		m ²			7,501.8			
鉄網 D6 150×150	車道部	標準部		m ²	800.000	※ 60.3	6,030.0	※8.0m当り
		端部	起点側	〃	4.355	※ 32.7	32.7	※4.355m当り
			終点側	〃	4.355	※ 32.7	32.7	〃
	計		〃			6,095.4		
	明り部	L=5.224		m ²	5.224	※ 39.9	39.9	※5.224m当り
		L=2.297		〃	2.297	※ 15.7	15.7	※2.297m当り
	計		〃			55.6		
縁部補強鉄筋 D13	車道部	標準部		kg	800.000	※ 93.1	9,310.0	※8.0m当り
		端部	起点側	〃	4.355	※ 49.6	49.6	※4.355m当り
			終点側	〃	4.355	※ 49.6	49.6	〃
	計		〃			9,409.2		
	明り部	L=5.224		kg	5.224	※ 59.4	59.4	※5.224m当り
		L=2.297		〃	2.297	※ 24.7	24.7	※2.297m当り
計		〃			84.1			

(その2)								
種 別	細 別		単位	対象延長 及び箇所	単位数量	数 量	摘 要	
鉄筋網 D13	すりつけ部終点側		kg	1	※ 385	385.0	※1箇所当り	
縦ダミー目地	車道部 L=8.0m	延 長	m	100	8.000	800.0		
		タイバー	本	800.000	※ 8	800	※8.0m当り	
		注入目地材	kg	800.000	※ 3.520	352.0	〃	
		木材	m ²	800.000	※ 0.4	40.0	〃	
	車道部 (起点側) L=4.355m	延 長	m	1	4.355	4.355		
		タイバー	本	4.355	※ 5	5	※4.355m当り	
		注入目地材	kg	4.355	※ 1.916	1.9	〃	
		木材	m ²	4.355	※ 0.2	0.2	〃	
	車道部 (終点側) L=4.355m	延 長	m	1	4.355	4.355		
		タイバー	本	4.355	※ 5	5	※4.355m当り	
		注入目地材	kg	4.355	※ 1.916	1.9	〃	
		木材	m ²	4.355	※ 0.2	0.2	〃	
	車道部 計	延 長	m				808.7	
		タイバー	本				810	
		注入目地材	kg				355.8	
		木材	m ²				40.4	
	明り部 L=5.224m	延 長	m	5.224			5.2	
		タイバー	本	5.224	※ 5	5	5	※5.224m当り
		注入目地材	kg	5.224	※ 2.299	2.3	2.3	〃
		木材	m ²	5.224	※ 0.3	0.3	0.3	〃
	明り部 L=2.297m	延 長	m	2.297			2.3	
		タイバー	本	2.297	※ 2	2	2	※2.297m当り
		注入目地材	kg	2.297	※ 1.011	1.0	1.0	〃
		木材	m ²	2.297	※ 0.1	0.1	0.1	〃
	明り部 計	延 長	m				7.5	
		タイバー	本				7	
		注入目地材	kg				3.3	
		木材	m ²				0.4	
	すりつけ版 L=5.0m	延 長	m	5.000			5.0	
		タイバー	本	5.000	※ 5	5	5	※5.0m当り
		注入目地材	kg	5.000	※ 2.200	2.2	2.2	〃
		木材	m ²	5.000	※ 0.3	0.3	0.3	〃
路肩目地	車道部 L=8.0m	延 長	m	1,600.000		1,600.0		
		目地板	m ²	1,600.000	※ 0.88	176.0	※8.0m当り	
		注入目地材	kg	1,600.000	※ 3.520	704.0	〃	
	車道部 (起点側) L=4.355m	延 長	m	8.710		8.7		
		目地板	m ²	8.710	※ 0.48	1.0	※4.355m当り	
		注入目地材	kg	8.710	※ 1.916	3.8	〃	
	車道部 (終点側) L=4.355m	延 長	m	8.710		8.7		
		目地板	m ²	8.710	※ 0.48	1.0	※4.355m当り	
		注入目地材	kg	8.710	※ 1.916	3.8	〃	
	車道部 計	延 長	m				1,617.4	
		目地板	m ²				178.0	
		注入目地材	kg				711.6	

(その3)							
種 別	細 別		単位	対象延長 及び箇所	単位数量	数 量	摘 要
横収縮目地 (カッタ目地)	車道部	延 長	m	68	7.580	515.4	
		ダウエルバー	本	68	※ 23	1,564	※1箇所当り
		チェアー	個	68	※ 24	1,632	〃
		チェアー	個	68	※ 22	1,496	〃
		クロスバー	kg	68	※ 30.2	2,053.6	〃
		クロスバー	kg	68	※ 28.6	1,944.8	〃
		注入目地材	kg	68	※ 5.837	396.9	〃
	明り部	延 長	m	1	9.238	9.2	
		ダウエルバー	本	1	※ 24	24	※1箇所当り
		チェアー	個	1	※ 24	24	〃
		チェアー	個	1	※ 24	24	〃
		クロスバー	kg	1	※ 36.8	36.8	〃
		クロスバー	kg	1	※ 34.9	34.9	〃
		注入目地材	kg	1	※ 7.113	7.1	〃
横収縮目地 (打込み目地)	車道部	延 長	m	34	7.580	257.7	
		ダウエルバー	本	34	※ 23	782	※1箇所当り
		チェアー	個	34	※ 24	816	〃
		チェアー	個	34	※ 22	748	〃
		クロスバー	kg	34	※ 30.2	1,026.8	〃
		クロスバー	kg	34	※ 28.6	972.4	〃
		目地板	m ²	34	※ 0.531	18.1	〃
		注入目地材	kg	34	※ 3.335	113.4	〃
横突合せ目地	すりつけ版 (終点側)	延 長	m	1	7.580	7.6	
		ネジ付タイバー	本	1	※ 23	23	※1箇所当り
		チェアー	個	1	※ 24	24	〃
		チェアー	個	1	※ 22	22	〃
		クロスバー	kg	1	※ 30.2	30.2	〃
		クロスバー	kg	1	※ 28.6	28.6	〃
		注入目地材	kg	1	※ 3.335	3.3	〃
目地(端部)	明り部	延 長	m	1	9.238	9.2	※1箇所当り
		目地板	m ²	1	※ 1.016	1.0	〃
		注入目地材	kg	1	※ 10.162	10.2	〃
収縮目地	監査歩廊左側	延 長	m	1	234.432	234.4	
	監査歩廊右側		〃	1	231.176	231.2	
	監査歩廊左側	瀝青質系挿入物	m ²	296	※ 0.028	8.3	※1箇所当り
	監査歩廊右側		〃	296	※ 0.027	8.0	〃
膨張目地	監査歩廊左側	延 長	m	1	21.384	21.4	
	監査歩廊右側		〃	1	21.087	21.1	
	監査歩廊左側	目地板	m ²	27	※ 0.055	1.5	※1箇所当り
	監査歩廊右側		〃	27	※ 0.055	1.5	〃
プライムコート	車道部		kg	1	9,195.033	9,195.0	※1箇所当り
	明り部		kg	1	89.556	89.6	〃
	監査歩廊左側		kg	808.710	※ 1.2	970.5	※1m当り
	監査歩廊右側		kg	808.710	※ 1.2	970.5	〃
	合 計		kg			11,225.6	

2-2-2. 舗装工対象区間基本延長

・ 舗装工延長 L= 808.710 m

測 点	断面区分		インバートの有無	トンネル基本延長	舗装工基本延長 (m)		
					インバート有り	インバート無し	駐車帯
No. 55 + 13.000 ～ 57 + 18.000	DⅢa-1	通 常	有り	45.000	45.000		
No. 57 + 18.000 ～ 61 + 6.000	D I	通 常	有り	68.000	68.000		
No. 61 + 6.000 ～ 66 + 8.000	CⅡ	通 常	無し	102.000		102.000	
No. 66 + 8.000 ～ 72 + 5.000	D I-f	通 常	有り	117.000	117.000		
No. 72 + 5.000 ～ 77 + 1.000	CⅡ	通 常	無し	96.000		96.000	
No. 77 + 1.000 ～ 82 + 5.000	D I	通 常	有り	104.000	104.000		
No. 82 + 5.000 ～ 88 + 11.000	CⅡ	通 常	無し	126.000		126.000	
No. 88 + 11.000 ～ 91 + 0.000	D I	通 常	有り	59.710	59.710		
No. 91 + 0.000 ～ 91 + 18.000	CⅡ	通 常	無し	18.000		18.000	
No. 91 + 18.000 ～ 93 + 13.000	D I	通 常	有り	35.000	35.000		
No. 93 + 13.000 ～ 93 + 18.000	DⅢa-1	通 常	有り	5.000	5.000		
No. 93 + 18.000 ～ 94 + 4.000	DⅢa-2	通 常	有り	6.000	6.000		
No. 94 + 4.000 ～ 95 + 11.000	DⅢa-1	通 常	有り	27.000	27.000		
合 計				808.710	466.710	342.000	0.000
					808.710		

2-2-3. 工種別延長および箇所数

1) 作業土工・不陸整正・路盤工・舗装工

・ 車道部

標準部インバート無 L =

= 342.000 m

標準部インバート有 L =

= 466.710 m

合計 = 808.710 m

・ 起点側明り部 (L=5.224m) N =

= 1 箇所

・ 起点側明り部 (L=2.297m) N =

= 1 箇所

・ すりつけ版 (終点側) N =

= 1 箇所

・ 監査歩廊 (左側) L =

= 808.710 m

・ 監査歩廊 (右側) L =

= 808.710 m

2) 目地延長

a. 縦ダミー目地

・ 車道部 (L=8.0m) L =

= 8.000 m/箇所

N =

= 100 箇所

L = 8.000 m × 100 箇所

= 800.000 m

・ 車道部 (起点側L=4.355m) L =

= 4.355 m/箇所

N =

= 1 箇所

L = 4.355 m × 1 箇所

= 4.355 m

・ 車道部 (終点側L=4.355m) L =

= 4.355 m/箇所

N =

= 1 箇所

L = 4.355 m × 1 箇所

= 4.355 m

・ 起点側明り部 (L=5.224m) L =

= 5.224 m

・ 起点側明り部 (L=2.297m) L =

= 2.297 m

・ すりつけ版 (終点側) L =

= 5.000 m

b. 路肩目地

・ 車道部

車道部 (L=8.0m) L =

8.000 m × 100 箇所 × 2

= 1,600.000 m

車道部 (起点側L=4.355m) L =

4.355 m × 1 箇所 × 2

= 8.710 m

車道部 (終点側L=4.355m) L =

4.355 m × 1 箇所 × 2

= 8.710 m

(両側)

c. 横収縮目地 (カッタ目地)

・ 車道部 W =

= 7.580 m/箇所

N =

= 68 箇所

・ 起点側明り部 (L=5.224m) W =

= 9.238 m/箇所

N =

= 1 箇所

d. 横収縮目地 (打込み目地)

・ 車道部 W =

= 7.580 m/箇所

N =

= 34 箇所

e. 横突合せ目地									
・ すりつけ版（終点側）	W =				=	7.580	m/箇所		
	N =				=	1	箇所		
f. 目地(端部)									
・ 起点側明り部（L=2.297m）	W =				=	9.238	m/箇所		
	N =				=	1	箇所		
g. 収縮目地									
・ 監査歩廊（左側）	N =				=	296	箇所		
	L =	0.792	m ×	296	箇所	=	234.432	m	
	A =	0.792	m ×	0.035		=	0.028	m ² /箇所	
・ 監査歩廊（右側）	N =				=	296	箇所		
	L =	0.781	m ×	296	箇所	=	231.176	m	
	A =	0.781	m ×	0.035		=	0.027	m ² /箇所	
h. 膨張目地									
・ 監査歩廊（左側）	N =				=	27	箇所		
	L =	0.792	m ×	27	箇所	=	21.384	m	
	A =	0.792	m ×	0.070		=	0.055	m ² /箇所	
・ 監査歩廊（右側）	N =				=	27	箇所		
	L =	0.781	m ×	27	箇所	=	21.087	m	
	A =	0.781	m ×	0.070		=	0.055	m ² /箇所	
3) 埋戻しコンクリート									
・ 起点側明り部（L=2.297m）	N =				=	1	箇所		

2-2-4. 舗装工単位数量

1) 路盤面積

- ・車道部 (t = 0.249 m) ※平均厚

$$A = 3.890 + 3.690 = 7.580 \text{ m}^2/\text{m}$$
- ・起点側明り部 (t = 0.150 m)
 (L=5.224m部) $A = 8.000 \times (2.857 + 7.475) / 2 = 41.328 \text{ m}^2/\text{箇所}$
 (L=2.297m部) $A = 8.000 \times 2.297 = 18.376 \text{ m}^2/\text{箇所}$
- ・すりつけ版 (t = 0.150 m)
 終点側 $A = 8.000 \times 5.000 = 40.000 \text{ m}^2/\text{箇所}$
- ・監査歩廊(左側) (t = 0.100 m)

$$A = (0.771 \times 342.000 + 0.770 \times 466.710) / 808.710 = 0.770 \text{ m}^2/\text{m}$$
- ・監査歩廊(右側) (t = 0.100 m)

$$A = (0.769 \times 342.000 + 0.767 \times 466.710) / 808.710 = 0.768 \text{ m}^2/\text{m}$$

2) 路盤体積

- ・車道部全体

$$V = 1.889 \times 342.000 + 1.889 \times 466.710 = 1,527.653 \text{ m}^3/\text{箇所}$$
- ※平均厚 $t = 1,527.653 / (7.580 \times 808.710) = 0.249 \text{ m}$
- ・起点側明り部

$$V = (41.328 + 18.376) \times 0.150 = 8.956 \text{ m}^3/\text{箇所}$$
- ・すりつけ版

$$V = 40.000 \times 0.150 = 6.000 \text{ m}^3/\text{箇所}$$
- ・監査歩廊(左側)

$$V = 0.770 \times 0.100 = 0.077 \text{ m}^3/\text{m}$$
- ・監査歩廊(右側)

$$V = 0.768 \times 0.100 = 0.077 \text{ m}^3/\text{m}$$

3) 舗装面積

- ・車道部 (t = 0.150 m)

$$A = 7.580 \times 808.710 = 6,130.022 \text{ m}^2/\text{箇所}$$
- ・起点側明り部 (t = 0.150 m)
 (L=5.224m部) $A = 41.328 \text{ m}^2/\text{箇所}$
 (L=2.297m部) $A = 18.376 \text{ m}^2/\text{箇所}$
- ・すりつけ版 (t = 0.150 m)
 終点側 $A = 40.000 \text{ m}^2/\text{箇所}$

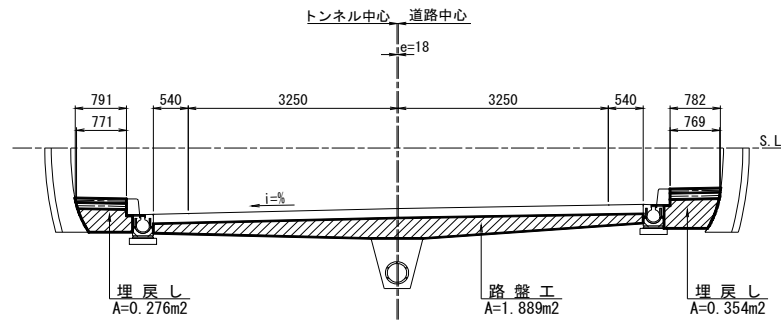
- ・ 監査歩廊(左側) (t = 0.070 m)

$$A = \left(\begin{array}{c} \text{インバート無} \\ 0.791 \times 342.000 + 0.793 \times 466.710 \end{array} \right) / 808.710 = 0.792 \text{ m}^2/\text{m}$$

- ・ 監査歩廊(右側) (t = 0.070 m)

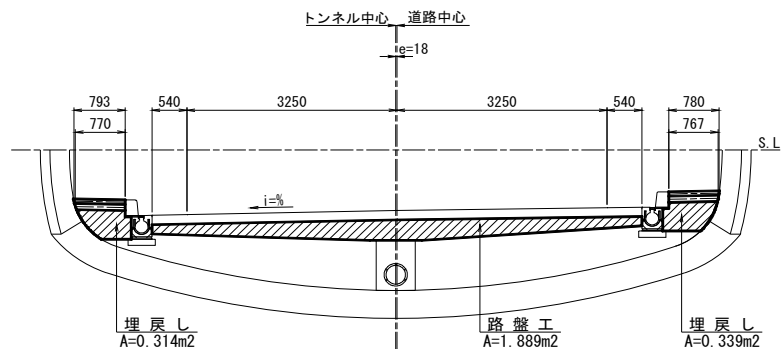
$$A = \left(0.782 \times 342.000 + 0.780 \times 466.710 \right) / 808.710 = 0.781 \text{ m}^2/\text{m}$$

標準部インバート無



$$\begin{array}{ll} \text{路盤工} & = 1.889 \text{ m}^2 \\ \text{埋戻し(左)} & = 0.276 \text{ m}^2 \\ \text{埋戻し(右)} & = 0.354 \text{ m}^2 \\ \text{路盤工(左)} & = 0.771 \text{ m} \\ \text{舗装工(左)} & = 0.791 \text{ m} \\ \text{路盤工(右)} & = 0.769 \text{ m} \\ \text{舗装工(右)} & = 0.782 \text{ m} \end{array}$$

標準部インバート有



$$\begin{array}{ll} \text{路盤工} & = 1.889 \text{ m}^2 \\ \text{埋戻し(左)} & = 0.314 \text{ m}^2 \\ \text{埋戻し(右)} & = 0.339 \text{ m}^2 \\ \text{路盤工(左)} & = 0.770 \text{ m} \\ \text{舗装工(左)} & = 0.793 \text{ m} \\ \text{路盤工(右)} & = 0.767 \text{ m} \\ \text{舗装工(右)} & = 0.780 \text{ m} \end{array}$$

4) 鉄 網 D6 150×150 (設計図より)

- ・ 車道部 (標準部)

$$A = 60.3 \text{ m}^2/8\text{m}$$

- ・ 車道部 (端部)

$$\text{起点側 } A = 32.7 \text{ m}^2/4.355\text{m}$$

$$\text{終点側 } A = 32.7 \text{ m}^2/4.355\text{m}$$

- ・ 起点側明り部

$$(L=5.224\text{m部}) \quad A = 39.9 \text{ m}^2/5.224\text{m}$$

$$(L=2.297\text{m部}) \quad A = 15.7 \text{ m}^2/2.297\text{m}$$

5) 縁部補強鉄筋 D13

・車道部 (標準部)

$$W = 7.800 \text{ m/本} \times 0.995 \text{ kg/m} \times 12 \text{ 本/8m} = 93.1 \text{ kg/8m}$$

・車道部 (端部)

起点側 $W = 4.155 \text{ m/本} \times 0.995 \text{ kg/m} \times 12 \text{ 本/4.355m} = 49.6 \text{ kg/4.355m}$

終点側 $W = 4.155 \text{ m/本} \times 0.995 \text{ kg/m} \times 12 \text{ 本/4.355m} = 49.6 \text{ kg/4.355m}$

・起点側明り部

$$W = 4.979 \text{ m/本} \times 0.995 \text{ kg/m} \times 12 \text{ 本/5.224m} = 59.4 \text{ kg/5.224m}$$

$$W = 2.066 \text{ m/本} \times 0.995 \text{ kg/m} \times 12 \text{ 本/2.297m} = 24.7 \text{ kg/2.297m}$$

6) 補強鉄筋網 D13 200×200 (設計図より)

・すりつけ版

終点側 $W = \quad \quad \quad = 385 \text{ kg/箇所}$

7) 作業土工・埋戻し

・監査歩廊(左側)

インバート無

インバート有

$$V = (0.276 \times 342.000 + 0.314 \times 466.710) / 808.710 = 0.298 \text{ m}^3/\text{m}$$

・監査歩廊(右側)

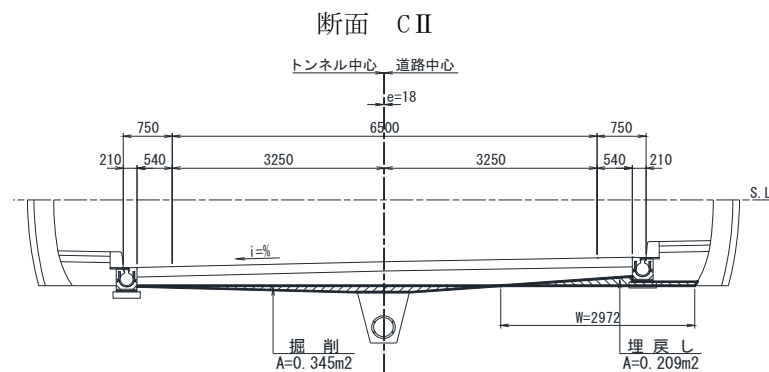
$$V = (0.354 \times 342.000 + 0.339 \times 466.710) / 808.710 = 0.345 \text{ m}^3/\text{m}$$

8) 路盤掘削、埋戻し

・断面 CII

a. 掘削 $V = \quad \quad \quad = 0.345 \text{ m}^3/\text{m}$

b. 埋戻し $V = \quad \quad \quad = 0.209 \text{ m}^3/\text{m}$



$$\text{掘削} = 0.345 \text{ m}^3/\text{m}$$

$$\text{埋戻し} = 0.209 \text{ m}^3/\text{m}$$

9) 埋戻しコンクリート

・起点側明り部 (L=2.297m)

$$V = 0.879 \times 8.000 = 7.032 \text{ m}^3/\text{m}$$

10) プライムコート ※1.5L(kg)/m²

・車道部

$$\begin{aligned} A &= 7.580 \times 808.710 &= 6,130.022 \text{ m}^2/\text{箇所} \\ W &= 6,130.022 \times 1.5 &= 9,195.033 \text{ kg/箇所} \end{aligned}$$

・起点側明り部

$$\begin{aligned} (L=5.224\text{m部}) \quad A &= &= 41.328 \text{ m}^2/\text{箇所} \\ (L=2.297\text{m部}) \quad A &= &= 18.376 \text{ m}^2/\text{箇所} \\ & &= \underline{59.704 \text{ m}^2/\text{箇所}} \\ W &= 59.704 \times 1.5 &= 89.556 \text{ kg/箇所} \end{aligned}$$

・監査歩廊(左側)

$$\begin{aligned} A &= &= 0.792 \text{ m}^2/\text{m} \\ W &= 0.792 \times 1.5 &= 1.2 \text{ kg/m} \end{aligned}$$

・監査歩廊(右側)

$$\begin{aligned} A &= &= 0.781 \text{ m}^2/\text{m} \\ W &= 0.781 \times 1.5 &= 1.2 \text{ kg/m} \end{aligned}$$

路 側 排 水 工

2-3-1. 路側排水工

(その1)

工 種	種 別	細 別	単位	対象延長 および箇所	単位当り数量	数 量	摘 要
作業土工 床 堀	側溝部(左)	インバート無	m ³	335.000	※ 0.120	40.2	※1m当り
		インバート有	m ³	456.710	※ 0.074	33.8	〃
		計	m ³			74.0	
	側溝部(右)	インバート無	m ³	335.000	※ 0.074	24.8	※1m当り
		インバート有	m ³	456.710	※ 0.074	33.8	〃
		計	m ³			58.6	
	集水桝部(左)	インバート無	m ³	7	※ 0.177	1.2	※箇所当り
		インバート有	m ³	10	※ 0.128	1.3	〃
		計	m ³			2.5	
	集水桝部(右)	インバート無	m ³	7	※ 0.131	0.9	※箇所当り
		インバート有	m ³	10	※ 0.131	1.3	〃
		計	m ³			2.2	
	合 計	中硬岩	m ³			67.1	
		埋戻し部	m ³			70.2	
		計	m ³			137.3	
作業土工 埋戻し	側溝部(左)	インバート無	m ³	335.000	※ 0.047	15.7	※1m当り
		インバート有	m ³	456.710	※ 0.032	14.6	〃
		計	m ³			30.3	
	側溝部(右)	インバート無	m ³	335.000	※ 0.032	10.7	※1m当り
		インバート有	m ³	456.710	※ 0.032	14.6	〃
		計	m ³			25.3	
	集水桝部(左)	インバート無	m ³	7	※ 0.074	0.5	※箇所当り
		インバート有	m ³	10	※ 0.056	0.6	〃
		計	m ³			1.1	
	集水桝部(右)	インバート無	m ³	7	※ 0.059	0.4	※箇所当り
		インバート有	m ³	10	※ 0.059	0.6	〃
		計	m ³			1.0	
	合 計		m ³			57.7	

[illegible]

2-3-2. 路側排水工延長

調整値はすりつけ増分

・トンネル延長 L= 808.710 m

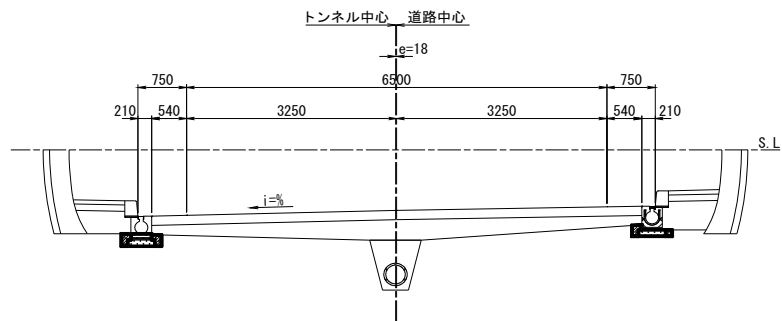
※集水桡幅= 1.000 m

測 点	断面 区分	延長	側溝延長 (m)						集水枥 (箇所)	
			左側側溝			右側側溝			左側	右側
			延 長	調整値	合 計	延 長	調整値	合 計		
No. 55 + 13.000 ~ 57 + 18.000	DⅢa-1	45.000	44.000		44.000	44.000		44.000	1	1
No. 57 + 18.000 ~ 61 + 6.000	D I	68.000	66.000		66.000	66.000		66.000	2	2
No. 61 + 6.000 ~ 66 + 8.000	CⅡ	102.000	100.000		100.000	100.000		100.000	2	2
No. 66 + 8.000 ~ 72 + 5.000	D I -f	117.000	115.000		115.000	115.000		115.000	2	2
No. 72 + 5.000 ~ 77 + 1.000	CⅡ	96.000	94.000		94.000	94.000		94.000	2	2
No. 77 + 1.000 ~ 82 + 5.000	D I	104.000	102.000		102.000	102.000		102.000	2	2
No. 82 + 5.000 ~ 88 + 11.000	CⅡ	126.000	123.000		123.000	123.000		123.000	3	3
No. 88 + 11.000 ~ 91 + 0.000	D I	59.710	58.710		58.710	58.710		58.710	1	1
No. 91 + 0.000 ~ 91 + 18.000	CⅡ	18.000	18.000		18.000	18.000		18.000		
No. 91 + 18.000 ~ 93 + 13.000	D I	35.000	34.000		34.000	34.000		34.000	1	1
No. 93 + 13.000 ~ 93 + 18.000	DⅢa-1	5.000	5.000		5.000	5.000		5.000		
No. 93 + 18.000 ~ 94 + 4.000	DⅢa-2	6.000	6.000		6.000	6.000		6.000		
No. 94 + 4.000 ~ 95 + 11.000	DⅢa-1	27.000	26.000		26.000	26.000		26.000	1	1
インバート無		342.000			335.000			335.000	7	7
インバート有		466.710			456.710			456.710	10	10
合 計		808.710	791.710		791.710	791.710		791.710	17	17

2-3-3. 路側排水工 単位数量

1) 路側排水土工

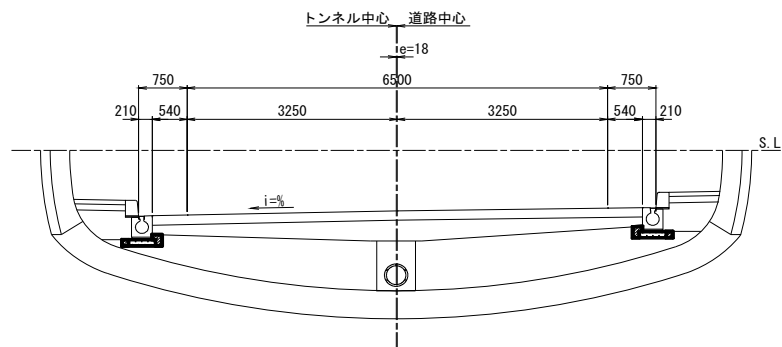
インバート 無



掘削 = 0.120 m³/m
埋戻し = 0.047 m³/m

掘削 = 0.074 m³/m
埋戻し = 0.032 m³/m

インバート 有

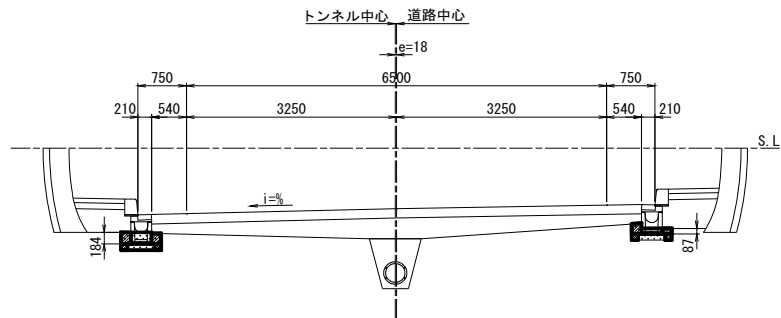


掘削 = 0.074 m³/m
埋戻し = 0.032 m³/m

掘削 = 0.074 m³/m
埋戻し = 0.032 m³/m

2) 集水桝土工

インバート 無



掘削(上) : 0.112 m²
掘削(下) : 0.062 m²

掘削(上) : 0.066 m²
掘削(下) : 0.062 m²

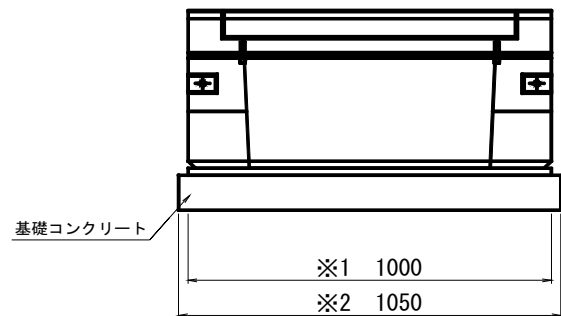
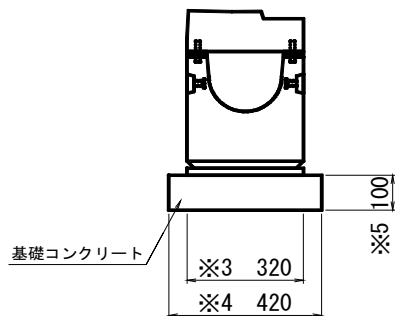
$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.112 \times \text{※1} + 0.062 \times \text{※2} \\ &= 0.177 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.066 \times 1.000 + 0.062 \times 1.050 \\ &= 0.131 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

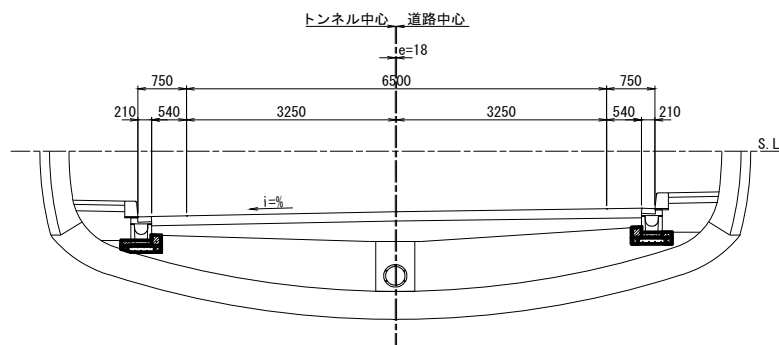
$$\begin{aligned} \text{埋戻し} &= 0.177 - 0.320 \times 0.184 \times 1.000 \\ &\quad - 0.420 \times 0.100 \times 1.050 \\ &= 0.074 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{埋戻し} &= 0.131 - 0.320 \times 0.087 \times 1.000 \\ &\quad - 0.420 \times 0.100 \times 1.050 \\ &= 0.059 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

- ※1 桝延長 : 1.000
- ※2 基礎延長 : 1.050
- ※3 桝幅 : 0.320
- ※4 基礎幅 : 0.420
- ※5 基礎厚 : 0.100



インバート有



掘削(上) : 0.066 m²
 掘削(下) : 0.059 m²
 埋戻し控除本体 : 0.028 m²
 埋戻し控除均し : 0.042 m²

掘削(上) : 0.066 m²
 掘削(下) : 0.062 m²
 埋戻し控除本体 : 0.028 m²
 埋戻し控除均し : 0.042 m²

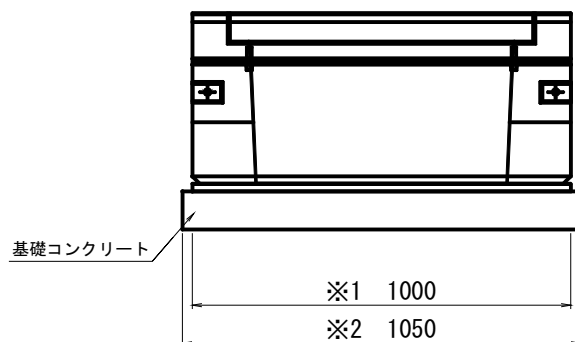
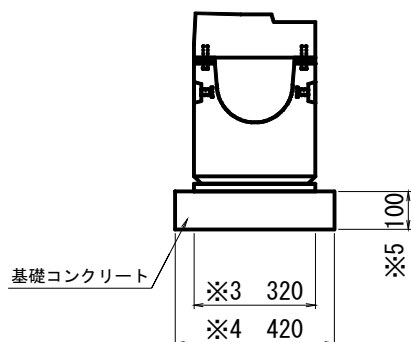
$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.066 \times \text{※1} + 0.059 \times \text{※2} \\ &= \mathbf{0.128} \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.066 \times 1.000 + 0.062 \times 1.050 \\ &= \mathbf{0.131} \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

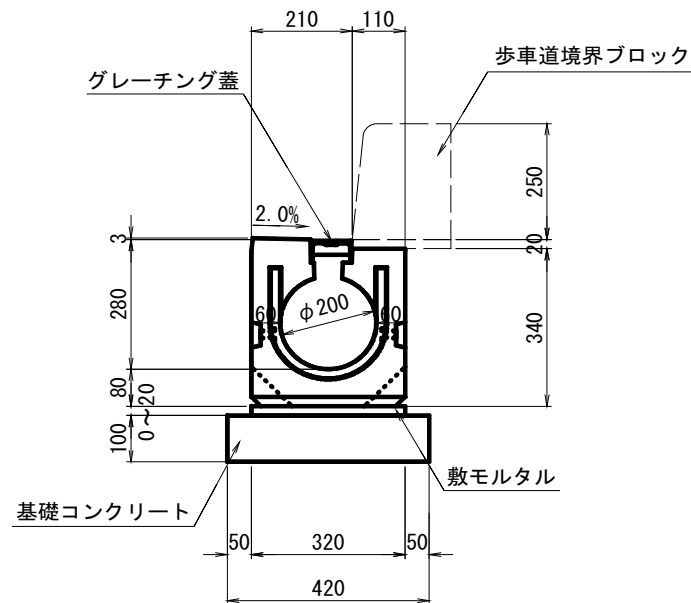
$$\begin{aligned} \text{埋戻し} &= 0.128 - 0.028 \times \text{※1} \\ &\quad - 0.042 \times \text{※2} \\ &= \mathbf{0.056} \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{埋戻し} &= 0.131 - 0.028 \times 1.000 \\ &\quad - 0.042 \times 1.050 \\ &= \mathbf{0.059} \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

- ※1 桁延長 : 1.000
- ※2 基礎延長 : 1.050
- ※3 桁幅 : 0.320
- ※4 基礎幅 : 0.420
- ※5 基礎厚 : 0.100



3) 円形側溝 (10.0m当り)



i) 円形水路 (φ200, L=2000)

$$N = 10.000 / 2.000 = 5 \text{ 個}/10\text{m}$$

ii) 敷モルタル (1 : 3)

$$V = 0.320 \times 0.020 \times 10.000 = 0.064 \text{ m}^3/10\text{m}$$

iii) 基礎コンクリート (18-8-20)

$$V = 0.420 \times 0.100 \times 10.000 = 0.420 \text{ m}^3/10\text{m}$$

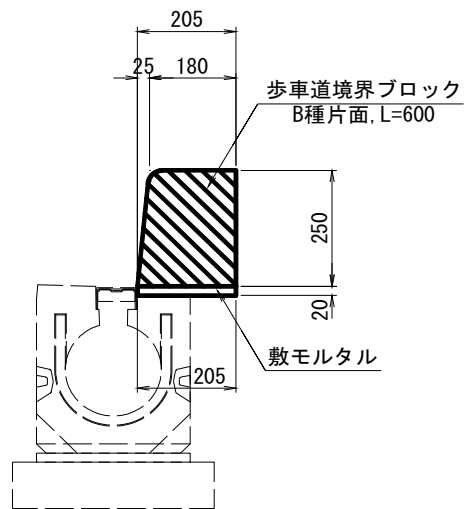
iv) 基礎コンクリート型枠

$$A = 0.100 \times 10.000 \times 2 = 2.000 \text{ m}^2/10\text{m}$$

v) グレーチング (T25, L=2000)

$$N = 10.000 / 2.000 = 5 \text{ 枚}/10\text{m}$$

4) 歩車道境界ブロック (10.0m当り)



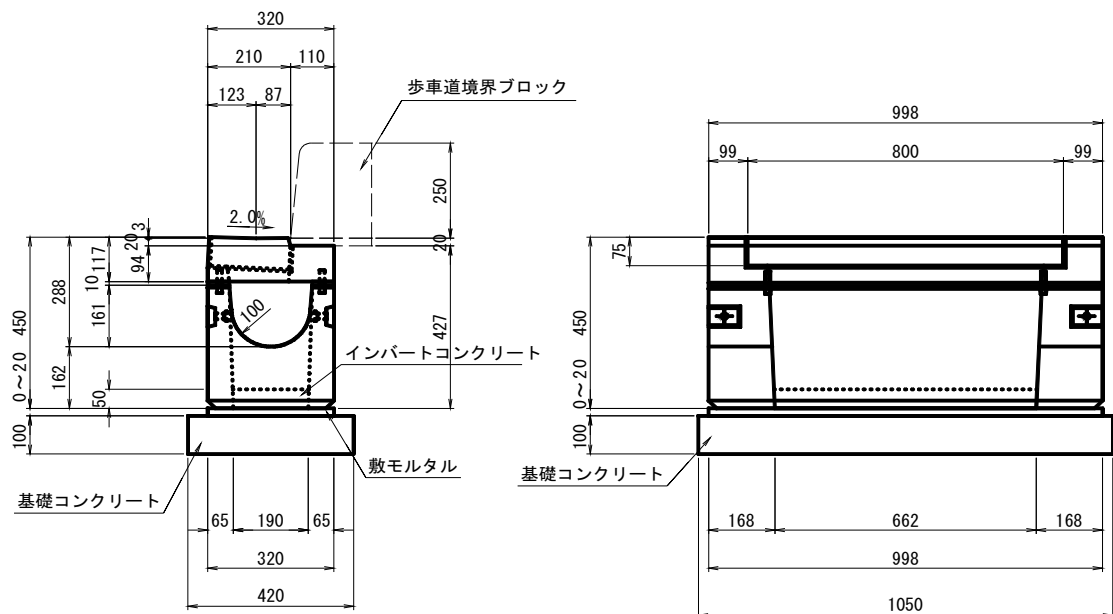
i) 歩車道境界ブロック (B種片面, 180/205×250×600)

$$N = 10.000 / 0.600 = 16.667 \text{ 個/10m}$$

ii) 敷モルタル (1 : 3)

$$V = 0.205 \times 0.020 \times 10.000 = 0.041 \text{ m}^3/10\text{m}$$

5) 集水桝 (10箇所当り)



i) 円形水路桝 (φ 200, L=1000)

$$N = 10 \text{ 個/10箇所}$$

ii) 敷モルタル (1 : 3)

$$V = 0.320 \times 0.020 \times 10 \text{ 箇所} = 0.064 \text{ m}^3/10\text{箇所}$$

iii) 基礎コンクリート (18-8-20)

$$V = 0.420 \times 0.100 \times 1.050 \times 10 \text{ 箇所} = 0.441 \text{ m}^3/1\text{基}$$

iv) 基礎コンクリート型枠

$$A = (0.420 + 1.050) \times 2 \times 0.100 \times 10 \text{ 箇所} = 2.940 \text{ m}^2/1\text{基}$$

工 識 標

数量計算書

名 称	測点No.	標 識 板								壁 面 取 付 金 具								
		種別	区分	板寸法 横 × 縦 (m)	反射区分	反射式		内照式		種別	形状	形式	表面塗装処理	数量 (基)	重量 (kg)	種別	架台 アンカーボルト等	
						数量 (枚)	面積 (㎡)	数量 (枚)	面積 (㎡)								数量 (式)(本)	重量 (kg)
壁面標識	宮平トンネル	新設	案内標識	2.00 × 1.30	カプセルブリズム型	2	5.20			新設	壁面金具	250X300X9t	溶融亜鉛メッキ	2	42.1	アンカー	16	M16×125 【ホークアンカー】

数 量 総 括 表 (No. 1)								
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	設計表示 単位数量	備考
〔国道438号 トンネル起点側〕								
	排水構造物工							
		作業土工						
			基面整正	軟岩	m ²	4.4	4	
		排水工						
			排水管	φ 200	m	23.9	24	
			1号U型側溝	PU1-300×300 , L=600	m	18.9	19	
			1号集水桝	400×400×450	基	1	1	
			円形水路	φ 200 , L=2000	m	10.4	10	
		流末処理工						
			グレーチング		枚	1	1	
	構造物撤去工							
		構造物取壊し工						
			コンクリート	鉄筋、機械	m ³	14	14	
		殻運搬処理						
			コンクリート殻	有筋	m ³	14	14	
	土 工							
		法面整形工						
			切土法面	機械、土 砂	m ²	160	160	
				機械、軟岩 I	m ²	70	70	
				機械、軟岩 I	m ²	30	30	※トンネル完成後に施工

数 量 総 括 表 (No. 2)								
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	設計表示 単位数量	備考
	法覆工							
		吹付法枠工						
			法枠面積		m ²	217	217	
			枠長		m	211	211	
			コンクリート	吹付	m ³	19	19	
			コンクリート	水切	〃	4	4	
			鉄筋	SD345A, D13	kg	914	914	
			植生基材	t=3cm	m ²	133	130	
			主アンカー	D16×750	kg	97	97	
			補助アンカー	D10×400	〃	170	170	
			ラス張り	菱形金網(メッキ)2.0×50×50	m ²	217	217	
			転落防止柵設置用箱抜き	φ 100	箇所	8	8	
		鉄筋挿入工	現場条件Ⅱ					
			ネジ節棒鋼	D19 L=2.5m	本	42	42	
				頭部処理材他	組	42	42	
				グラウト工	m ³	0.4	0.4	
			足場		空m ³	681.9	682	
			上下移動		回	5.0	5	
	防護柵工							
		転落防護柵						
			コンクリート建込用		m	9	9	

排水構造物工

作業土工

項目	単距離 (m)	基面整正												備 考
		岩盤												
		断 面	平 均	数 量										
円形水路														
(右側)														
No. 55 + 5.500	—	0.42	—	—										
No. 55 + 13.000	7.500	0.42	0.42	3.2										
(左側)														
No. 55 + 10.100	—	0.42	—	—										
No. 55 + 13.000	2.900	0.42	0.42	1.2										

排水管 数量計算書

排水装置

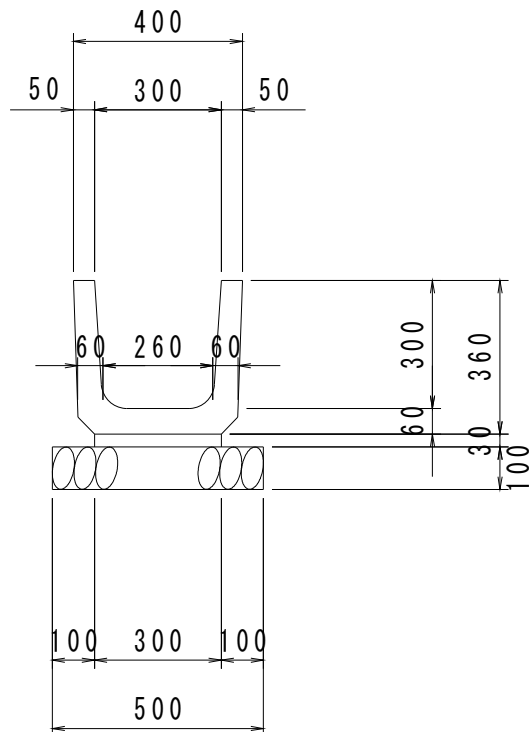
名称	規格・材質	図面記号	単位	数量
直管	VP φ200	V1	m	3.249
			本	1
		V2	m	3.096
			本	1
		V3	m	1.320
			本	1
曲管	VP φ200	V4	m	4.200
			本	2
		L1	m	1.583
			本	1
		L2	m	1.579
			本	1
		L3	m	1.58
			本	1
		L4	m	1.474
			本	1
取付金具	VP φ200用	L5	m	1.283
			本	1
		S1	組	1
ホールインアンカー	M12	S2	〃	1
		S3	〃	5
		-	本	14
排水管伸縮継手	VP φ200	F1	〃	2

取付金具質量

名称	1個当りの質量	個数	質量
	[kg/個]	[個]	[kg]
S1	4.30	1	4.3
S2	3.81	1	3.8
S3	3.52	5	17.6
合計			25.7

1号U型側溝

数量計算書



(10.0m当たり)

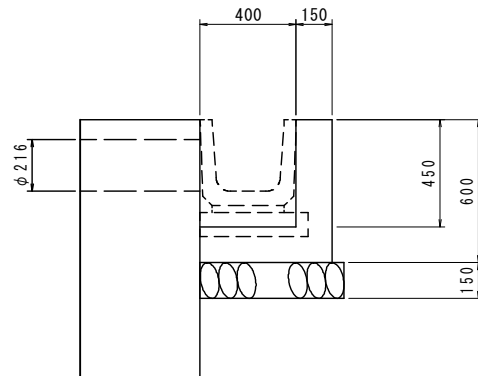
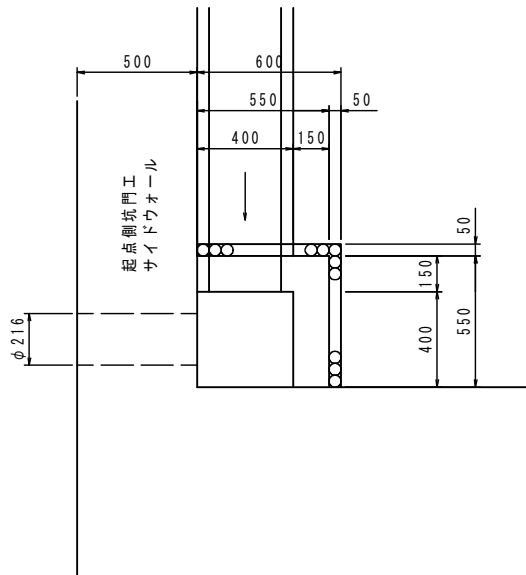
材 料	単 位	算 式	数 量
U 型 側 溝	個	10 / 0.6	16.60
敷 モ ル タ ル	m3	$0.30 \times 0.03 \times 10$	0.09
基 礎 砕 石	m2	0.500×10	5.00

設置個所調書

P. 555

1号集水桝

数量計算書



VP管 $A=0.037\text{m}^2$

1号U型水路 $A=0.138\text{m}^2$

(1基当たり)

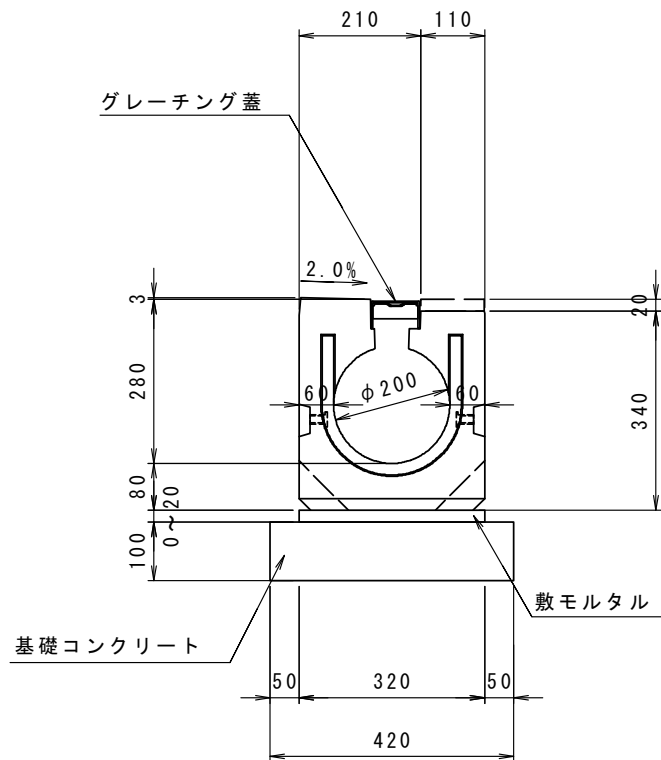
材 料	単 位	算 式	数 量
コンクリート	m^3	$=0.55 \times 0.55 \times 0.60 - (0.40 \times 0.40 \times 0.45 + 0.037 \times 0.50 + 0.138 \times 0.15)$	0.070
型 枠	m^2	$=(0.55+0.40) \times 2 \times 0.60 - 0.037 \times 2 - 0.138 \times 2$	0.790
砕 石 基 礎	m^2	$=0.60 \times 0.60$	0.360

設置個所調書

設 置 箇 所 測 点	R・L	箇所数	備 考
No.55+14.0	L	1	
合 計		1 箇所	

円形水路

数量計算書



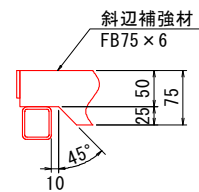
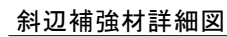
(10.0m当たり)

材 料	単 位	算 式	数 量
円 形 水 路 (φ200,L=2000)	個	10 / 2.0	5.00
敷 モ ル タ ル (1:3)	m3	0.32 × 0.02 × 10	0.06
基 礎 コ ン ク リ ー ト (18-8-20)	m3	0.42 × 0.10 × 10	0.42
基 礎 コ ン ク リ ー ト 型 枠	m2	0.10 × 10 × 2	2.00
グ レ ー チ ン グ (T25,L=2000)	枚	10 / 2.0	5.00

設置個所調書

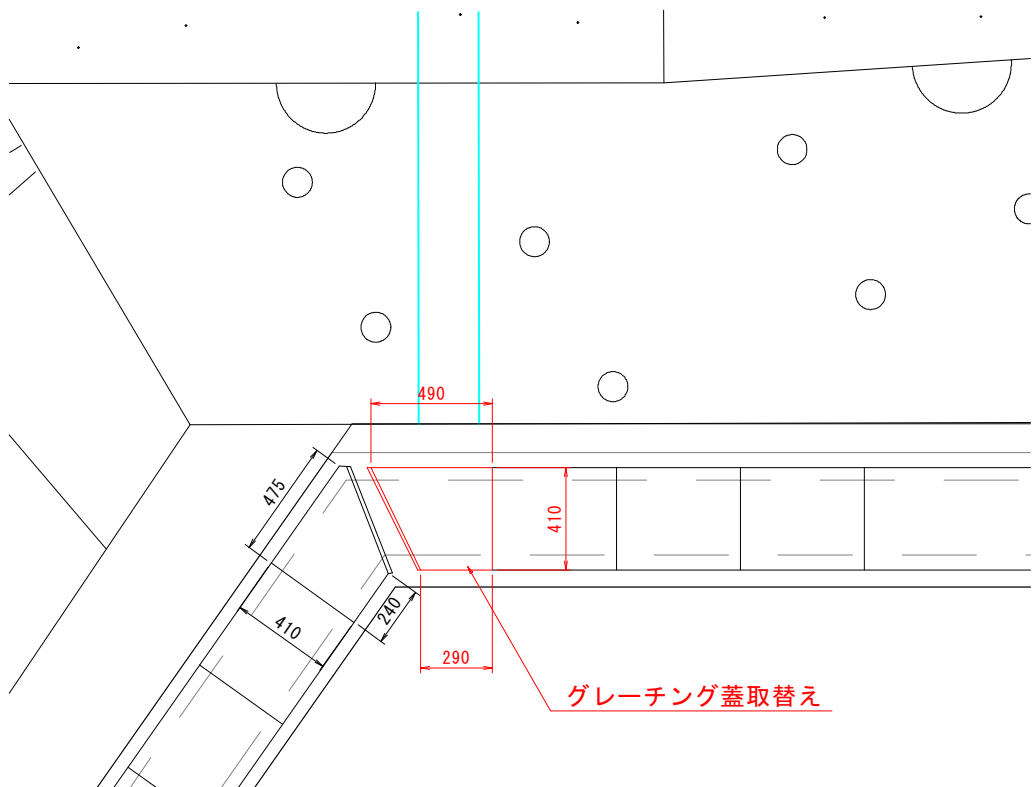
P. 559

数量計算書



(1式当たり)

[illegible]

計 算 書				
流末処理工				
名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
グレーチング蓋 取替え			枚	1.00
既設コンクリート蓋 撤去			枚	1.00
流末詳細平面図 S=1:20				
				
※既設水路の寸法については、現地踏査により計測				

構造物撤去工

構 造 物 撤 去 工 計 算 書

コンクリート取壊

[illegible]

土 工

法面整形

切土法面整形

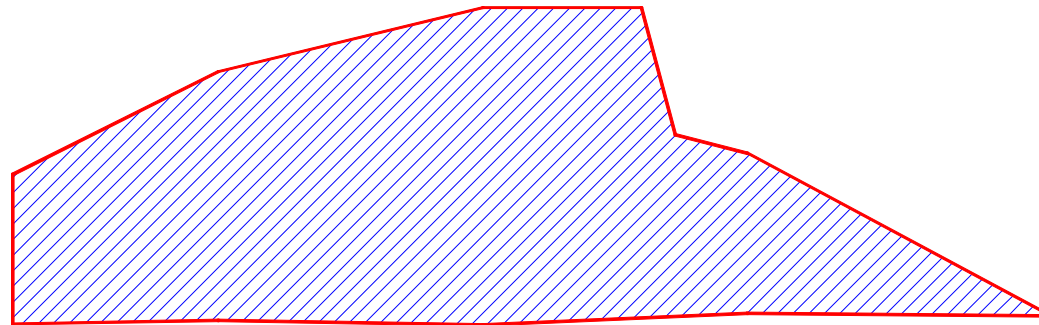
機械・土砂

$$108.8 + 10.7 + 44.8 = 164.3$$

機械・軟岩

$$14.2 + 53.2 = 67.4$$

上 段

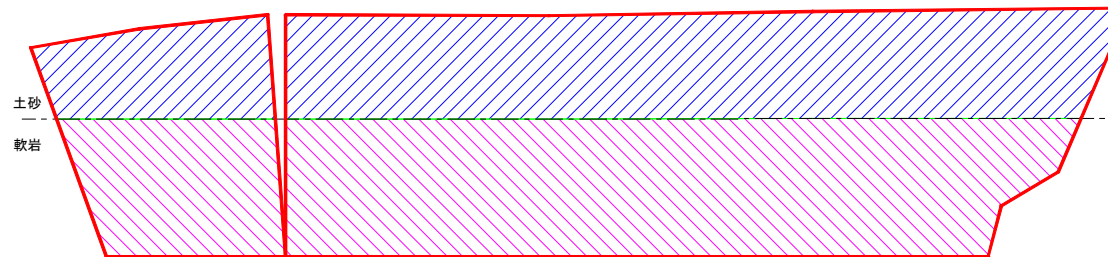


機械・土砂
A=108.8m²

下 段

機械・土砂
A=10.7m²

機械・土砂
A=44.8m²



土砂

軟岩

機械・軟岩
A=14.2m²

機械・軟岩
A=53.2m²

法面整形

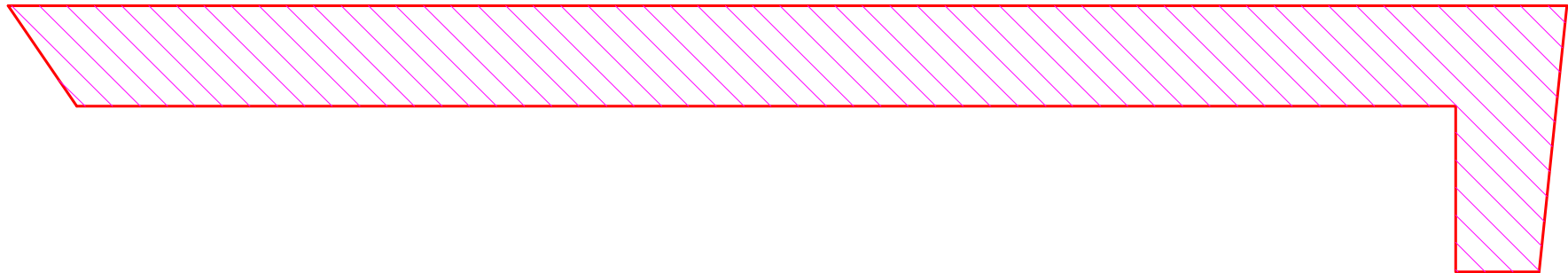
切土法面整形

機械・軟岩

28.0

(トンネル完成後に施工)

機械・軟岩
A=28.0m²



工 覆 法

吹付法砕工

・数量集計表

吹付法砕工（300×300）										
名 称		規 格	単 位	数 量						摘 要
				トンネル施工前		トンネル施工後		合 計		
				上段	下段	上段	下段	トンネル施工前	トンネル施工後	
法枠面積		—	m ²	93.6	123.1	29.4	29.4	216.7	29.4	
枠 長		—	m	91.2	120.0	28.6	28.6	211.2	28.6	
コンクリート		吹 付	m ³	8.2	10.8	2.6	2.6	19.0	2.6	
		水 切	m ³	1.5	2.0	0.5	0.5	3.5	0.5	
鉄 筋		SD345A D13	kg	394.7	519.3	123.8	123.8	914.0	123.8	
植生基材		t=3cm	m ²	57.3	75.3	18.0	18.0	132.6	18.0	
アンカー （法 枠）	主アンカー	D19×800	kg	27.0	70.2	27.0	27.0	97.2	27.0	
	補助アンカー	D13×500	kg	73.6	96.8	23.1	23.1	170.4	23.1	
ラス張り		菱形金網(メッキ) 2.0×50×50	m ²	93.6	123.1	29.4	29.4	216.7	29.4	
転落防止柵設置用箱抜き			箇所	8.0	0.0	0.0	0.0	8.0	0.0	50+30

吹付法枠工面積計算書(上段法面)(トンネル施工前)

[illegible]

1) 枠 長

$$L = 975 \times 93.6 / 1000 = 91.2 \text{ (m)}$$

2) コンクリート量

$$\text{吹付} \quad V = 87.8 \times 93.6 / 1000 = 8.2 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{水切} \quad V = 16.1 \times 93.6 / 1000 = 1.5 \text{ (m}^3\text{)}$$

3) 鉄筋 (D13)

$$W = 4,218 \times 93.6 / 1000 = 394.7 \text{ (kg)}$$

4) 植生基材

$$A = 612 \times 93.6 / 1000 = 57.3 \text{ (m}^2\text{)}$$

5) アンカー(法枠)

主アンカー (D19×800)

・枠交点 44 (ヶ所)

・鉄筋挿入工 29 (ヶ所)

$$W = 0.80 \times 2.25 \times (44 - 29) = 27.0 \text{ (kg)}$$

補助アンカー (D13×500)

$$W = 786 \times 93.6 / 1000 = 73.6 \text{ (kg)}$$

6) ラス張り

$$A = 93.6 \text{ (m}^2\text{)}$$

7) 転落防止柵設置用箱抜き

$$N1 = 15.094 / 3.00 = 5.0 \text{ 箇所}$$

$$N2 = 8.575 / 3.00 = 3.0 \text{ 箇所}$$

$$\text{合計} \quad 8.0 \text{ 箇所}$$

吹付法枠工面積計算書(下段法面)(トンネル施工前)

[illegible]

1) 枠 長

$$L = 975 \times 123.1 / 1000 = 120.0 \text{ (m)}$$

2) コンクリート量

$$\text{吹付} \quad V = 87.8 \times 123.1 / 1000 = 10.8 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{水切} \quad V = 16.1 \times 123.1 / 1000 = 2.0 \text{ (m}^3\text{)}$$

3) 鉄筋 (D13)

$$W = 4,218 \times 123.1 / 1000 = 519.3 \text{ (kg)}$$

4) 植生基材

$$A = 612 \times 123.1 / 1000 = 75.3 \text{ (m}^2\text{)}$$

5) アンカー(法枠)

主アンカー (D19×800)

・枠交点 52 (ヶ所)

・鉄筋挿入工 13 (ヶ所)

$$W = 0.80 \times 2.25 \times (52 - 13) = 70.2 \text{ (kg)}$$

補助アンカー (D13×500)

$$W = 786 \times 123.1 / 1000 = 96.8 \text{ (kg)}$$

6) ラス張り

$$A = 123.1 \text{ (m}^2\text{)}$$

吹付法枠工面積計算書(下段法面)(トンネル施工後)

[illegible]

1) 枠 長

$$L = 975 \times 29.4 / 1000 = 28.6 \text{ (m)}$$

2) コンクリート量

$$\text{吹付} \quad V = 87.8 \times 29.4 / 1000 = 2.6 \text{ (m}^3\text{)}$$

$$\text{水切} \quad V = 16.1 \times 29.4 / 1000 = 0.5 \text{ (m}^3\text{)}$$

3) 鉄筋 (D13)

$$W = 4,218 \times 29.4 / 1000 = 123.8 \text{ (kg)}$$

4) 植生基材

$$A = 612 \times 29.4 / 1000 = 18.0 \text{ (m}^2\text{)}$$

5) アンカー(法枠)

主アンカー (D19×800)

・枠交点 15 (ヶ所)

・鉄筋挿入工 0 (ヶ所)

$$W = 0.80 \times 2.25 \times (15 - 0) = 27.0 \text{ (kg)}$$

補助アンカー (D13×500)

$$W = 786 \times 29.4 / 1000 = 23.1 \text{ (kg)}$$

6) ラス張り

$$A = 29.4 \text{ (m}^2\text{)}$$

法枠工 $2.0\text{m} \times 2.0\text{m} \times 0.3\text{m}$

・ 1000m^2 あたり数量

法枠工 枠 $0.3 \times 0.3 \text{ (m)}$

ピッチ $2.0 \times 2.0 \text{ (m)}$

1000m^2 あたりの数量を

$30.2(\text{縦}) \times 30.2(\text{横}) = 912 \text{ m}^2$ として計算する。

1. 枠 長

(1) 縦 枠

枠の本数 $N = 30.0 / 2.0 + 1 = 16.0 \text{ (本)}$

延 長 $L = 30.2 \times 16 = 483.2 \text{ (m)}$

(2) 横 枠

枠の本数 $N = 30.0 / 2.0 + 1 = 16.0 \text{ (本)}$

1本の長さ $l = 30.2 - 0.3 \times 16.0 = 25.4 \text{ (m)}$

延 長 $L = 25.4 \times 16.0 = 406.4 \text{ (m)}$

1000m^2 あたり $\Sigma L = (\underbrace{483.2 + 406.4}_{889.6}) / 0.912 = 975 \text{ (m)}$

2. コンクリート量

(1000m^2 あたり)

法 枠 $V1 = 889.6 \times 0.3 \times 0.3 / 0.912 = 87.8 \text{ (m}^3\text{)}$

水切コンクリート $V2 = (1.7 \times 15.0 \times 16) \times 0.036 / 0.912 = 16.1 \text{ (m}^3\text{)}$

$\Sigma V = 87.8 + 16.1 = 103.9 \text{ (m}^3\text{)}$

3. 鉄筋 (D13)

延 長 $L = (30.2 \times 16.0 + 30.2 \times 16) \times 4 = 3865.6 \text{ (m)}$

1000m^2 あたり $W = 3866 \times 0.995 / 0.912 = 4218 \text{ (kg)}$

4. 植生基材

$$A = (1.7 \times 1.460 \times 15.0 \times 15) / 0.912 = 612 \text{ (m}^2\text{)}$$

5. アンカー(法枠)

主アンカー (D19×800)

別途計上

補助アンカー (D13×500)

$$N = (16.0 \times 15 \times 3 + 16 \times 15.0 \times 3) / 0.5 = 1578.9 \text{ (本)}$$

$$W = 1,578.9 \times 0.5\text{m} \times 0.995\text{kg/m} = 786 \text{ (kg)}$$

6. ラス張り

$$A = 1000 \text{ (m}^2\text{)}$$

鉄筋挿入工 数量計算書				1.0式 当り
名 称	計 算 式	数 量	単位	
鉄筋挿入	ネジ節棒鋼 D19 (SD345) : 削孔径 φ 65mm			
	削孔長2.20m (L=2.5m/本) N= 42	42	本	
	削孔 N= = 42 本			
削孔長(土砂) (400KN未満, 10m未満)	土砂 71.60	71.6	m	
削孔長(軟岩) (400KN未満, 10m未満)	軟岩 16.60	16.6	m	
	$L = 71.6 + 16.6 = 88.2$			
グラウト注入	$V = \frac{D^2 \times \pi}{4 \times 10^6} \times L \times (1+K)$			
	$= \frac{65^2 \times \pi}{4 \times 10^6} \times 88.2 \times (1+0.4) = 0.41$	0.41	m3	
足場		681.9	空m3	
【部 材】 (頭部処理材他)				
定着ナット	D 19用	42	個	
スペーサー	D 19用 (φ 65) 42×2	84	個	
定着板	PL-150*150*9	42	枚	
ネジ付球面ワッシャー	D 19用	42	個	
防錆キャップ	D 19用	42	個	

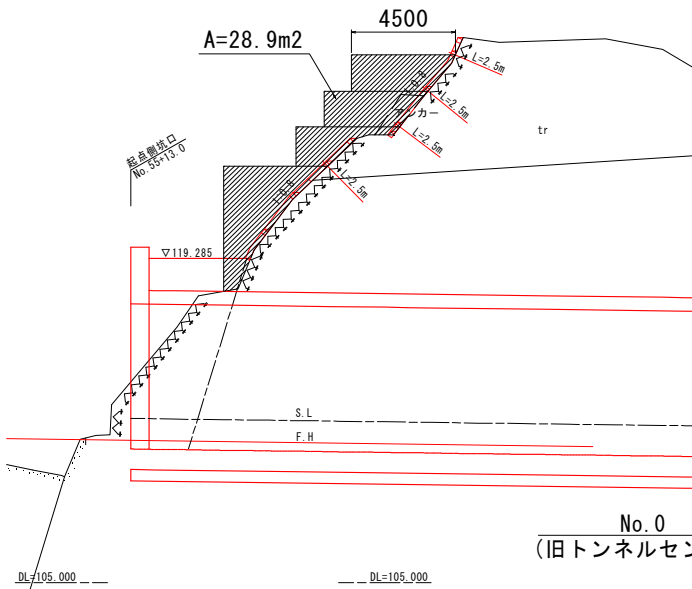
鉄筋挿入工集計表				
	番号	削孔長		
		土砂	軟岩	合計
上段	1	2.10	0.00	2.10
	2	2.10	0.00	2.10
	3	2.10	0.00	2.10
	4	2.10	0.00	2.10
	5	2.10	0.00	2.10
	6	2.10	0.00	2.10
	7	2.10	0.00	2.10
	8	2.10	0.00	2.10
	9	2.10	0.00	2.10
	10	2.10	0.00	2.10
	11	2.10	0.00	2.10
	12	2.10	0.00	2.10
	13	2.10	0.00	2.10
	14	2.10	0.00	2.10
	15	2.10	0.00	2.10
	16	2.10	0.00	2.10
	17	2.10	0.00	2.10
	18	2.10	0.00	2.10
	19	2.10	0.00	2.10
	20	2.10	0.00	2.10
	21	2.10	0.00	2.10
	22	2.10	0.00	2.10
	23	2.10	0.00	2.10
	24	2.10	0.00	2.10
	25	2.10	0.00	2.10
	26	2.10	0.00	2.10
	27	2.10	0.00	2.10
	28	2.10	0.00	2.10
	29	2.10	0.00	2.10
下段	1	0.80	1.30	2.10
	2	0.80	1.30	2.10
	3	0.80	1.30	2.10
	4	0.80	1.30	2.10
	5	0.80	1.30	2.10
	6	0.90	1.20	2.10
	7	0.90	1.20	2.10
	8	0.90	1.20	2.10
	9	0.80	1.30	2.10
	10	0.80	1.30	2.10
	11	0.80	1.30	2.10
	12	0.80	1.30	2.10
	13	0.80	1.30	2.10
	合 計	71.60	16.60	88.20

足場工数量計算書

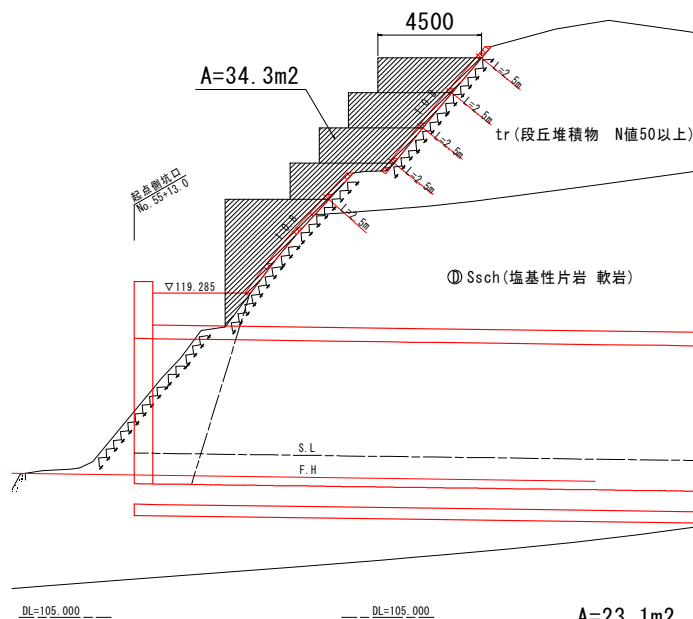
測 点	鉄筋挿入工 足場工							摘 要
		距 離	断面積	立 積				
CL+11. 4L		0. 0	28. 9					CL+6. 0L断面
CL+6. 0L		5. 4	28. 9	156. 1				
CL		6. 0	34. 3	189. 6				
CL+6. 0R		6. 0	23. 1	172. 2				
CL+13. 1R		7. 1	23. 1	164. 0				CL+6. 0R断面
	(測点・延長は平面図より測定)							
合 計				681. 9				

数量根拠図

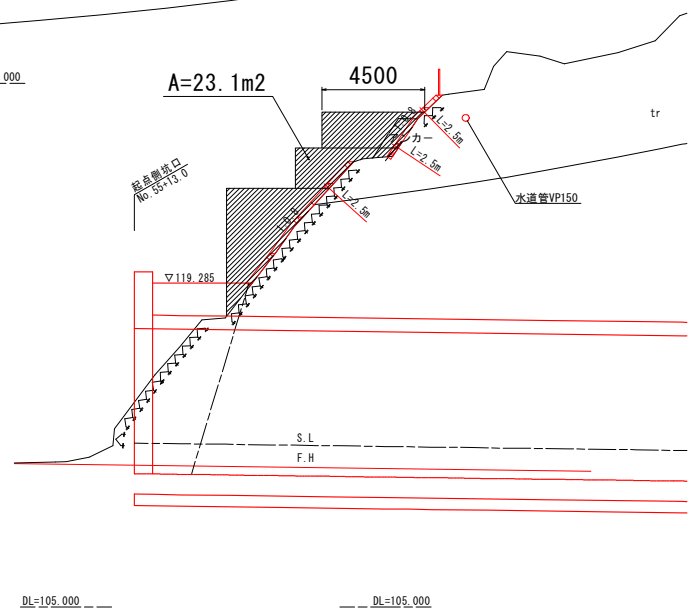
No. 0-6.000
(左側)



No. 0
(旧トンネルセンター)



No. 0+6.000
(右側)



※ 上記図面は、Non-Scale

防 護 柵 工

数 量 総 括 表 (No. 1)								
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	設計表示 単位数量	備考
〔国道438号 トンネル終点側〕								
	道路土工							
		掘削工						
			オープン掘削	軟岩	m ³	90	90	
			〃 〃	土砂	m ³	190	190	
		路床盛土工						
			路床盛土	B < 2.5m	m ³	—	—	
			〃	2.5m ≤ B < 4.0m	m ³	40	40	
			〃	4.0m ≤ B	m ³	110	110	
		路体盛土工						
			路体盛土	B < 2.5m	m ³	40	40	
			〃	2.5m ≤ B < 4.0m	m ³	20	20	
			〃	4.0m ≤ B	m ³	70	70	
		盛土工						
			路肩盛土	B < 2.5m	m ³	10	10	
		整形工						
			法面整形（盛土部）		m ²	60	60	
		残土処理工						
			発生土	土砂	m ³	30	30	
			〃	軟岩	m ³	60	60	
	法面工							
		植生工						
			種子散布		m ²	60	60	

数 量 総 括 表 (No. 2)								
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	設計表示 単位数量	備考
		法面吹付け工						
			吹付けモルタル	t=8cm	m ²	80	80	
	擁壁工							
		作業土工						
			床掘り	軟岩	m ³	10	10	
				土砂	m ³	60	60	
			埋戻し	小規模	m ³	30	30	
			基面整正	軟岩	m ²	2	2	
				土砂	m ²	30	30	
		場所打擁壁工 (構造物単位)						
			重力式擁壁	平均H=1.76m				
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	37	37	
			(基礎材=有り, 均しコン=なし, 目地材=有り, 水抜き=有り, 吸出防止材=有り)					
			もたれ式擁壁					
			コンクリート	18N/mm2以上	m ³	12	12	
			ペーラインコンクリート	18N/mm2以上	m ³	2	2	
			型枠	一般型枠	m ²	20	20	
			目地材	t=10mm	m ²	1	1	
			水抜きパイプ	VP φ 65	m	4	4	
			吸出防止材	t=10mm	m ²	1	1	
			足場工	枠組み	掛m ²	20	20	

数 量 総 括 表 (No. 3)								
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	設計表示 単位数量	備考
	排水構造物工							
		作業土工						
			床掘り	軟岩	m ³	55	60	
				土砂	m ³	5	5	
			埋戻し	小規模	m ³	42	40	
			基面整正	軟岩	m ²	45	40	
				土砂	m ²	9	9	
		排水工						
			1号U型側溝	PU1-300×300 , L=600	m	7	7	※単位数量計算書
			1号U型水路	B800×H650	m	27	27	〃
			2-1号U型水路	B800×H650～850	m	9	9	〃
			2-2号U型水路	B800×H850～1132	m	11	11	〃
			縦水路蓋	ステンレス製	m	9	9	〃
			1号集水榦	1000×1000×850	基	1	1	〃
			2号集水榦	1000×1000×850	基	1	1	〃
			3号集水榦	1100×1100×1150	基	1	1	〃
			4号集水榦	1100×1100×1250	基	1	1	〃
			5号集水榦	700×800×850	基	2	2	〃
			6-1号集水榦	800×800×850	基	1	1	〃
			6-2号集水榦	800×800×850	基	1	1	〃
			管渠工	φ 300	m	24	24	〃
			1号ガッター		m	13	13	〃
			2号ガッター		m	25	25	〃

数 量 総 括 表 (No. 4)								
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	設計表示 単位数量	備考
	舗装工							
		アスファルト舗装工						
			車道舗装					
			表層	再生密粒度As, t=50	m ²	504	504	
			上層路盤	RM-30, t=100	m ²	464	464	
			下層路盤	RC-40, t=200	m ²	255	255	
			〃	RC-40, 平均t=76	m ²	37	37	
			車道舗装 (町道)					
			表層	再生密粒度As, t=50	m ²	34	34	
			下層路盤	RC-30, t=100	m ²	34	34	
	防護柵工							
		路側防護柵工						
			ガードレール	Gr-C-4E	m	40	40	
			〃	Gr-C-2B	m	19	19	
	構造物撤去工							
		構造物撤去工						
			仮設ガードレール 撤去	H=800	m	13	13	
		構造物取壊し工						
			As舗装版 取壊し	t=50	m ²	285	290	
			〃 切断	t=50	m	44	44	
			As殻処理		m ³	14	14	

数 量 総 括 表 (No. 5)								
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	設計表示 単位数量	備考
	土工							
		法面整形工						
			切土法面	人力、土 砂	m2	140	140	
				機械、軟岩 I	〃	10	10	
	法覆工							
		吹付工						
			コンクリート吹付	t=10cm	m2	32	32	
		吹付法枠工						
			法枠面積		m2	116	120	
			枠長		m	146	146	
			コンクリート	吹付	m3	13	13	
			コンクリート	調整・水切	〃	2	2	
			鉄筋	SD345A, D13	kg	603	603	
			植生基材	t=3cm	m2	60	60	
			主アンカー	D19×800	kg	39	39	
			補助アンカー	D13×500	〃	73	73	
			ラス張り	菱形金網(メッキ)2.0×50×50	m2	116	116	

数 量 総 括 表 (No. 6)								
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	設計表示 単位数量	備考
	法覆工							
		鉄筋挿入工	現場条件 I					
			ネジ節棒鋼	D22 L=3.5m	本	32	32	
				削孔 φ90 土砂	m	82	82	
				削孔 φ90 軟岩	m	18	18	
				頭部処理材他	組	32	32	
				注入打設工	m3	1	1	
			ネジ節棒鋼	D19 L=2.0m	本	13	13	
				削孔 φ65 土砂	m	21	21	
				削孔 φ65 軟岩	m	0	0	
				頭部処理材他	組	13	13	
				注入打設工	m3	0.1	0.1	
	附帯工							
		附帯工						
			プレキャストガードレール基礎	BC種-1200	個	4	4	
			1号ガードレール	Gr-C-2B	m	8	8	
			1号シールコンクリート		m3	1	1	
			2号シールコンクリート		m3	1	1	
			同上目地材	t=10mm	m2	0.1	0.1	

道 路 土 工

残 土 集 計 表								
工種	種別	名称	土質	f	設計数量	N	C	備考
発生土								
	切土				290	280	270	発生比率 C
			土砂	0.9	200	190	170	0.630
			軟 I	1.15	90	90	100	0.370
	床掘残土				90	90		
			土砂	0.9	30	30	30	
			軟 I	1.15	60	60	70	
必要土								
	本体盛土							
		切土流用			270		270	
			土砂	0.9	170	190	170	270×0.63
			軟 I	1.15	100	90	100	270×0.37
残土処理								
	発生土				90	90		
			土砂	0.9	30	30		220 - 190
			軟 I	1.15	60	60		150 - 90

床掘残土集計表							
種別	土質	f	床掘		埋戻		備考
			N	C	N	C	
			128	130		72	
作業土工	土砂	0.9	65	60		30	60/130=0.46
	軟岩 I	1.15	63	70			
			発生土	必要土			
擁壁工	床掘りB	軟岩 I	10				
"	"	土 砂	60				
"	埋戻し			30			
排水工	床掘りB	軟岩 I	53				
"	"	土 砂	5				
"	埋戻し			42			
		計	128	72			
計				130		30	30+70=100(残土)
	土砂			60		30	60-30=30
	軟岩 I			70		0	70-0=70

道路土工 集計

種 別 :
 ブロック :
 区 分 :

細別／規格	算 式 / 図	数 量
オープン掘削 軟岩	土積計算書より	92.5 m ³
土砂	〃	186.4 m ³
路床盛土 B < 2.5		— m ³
2.5 ≤ B < 4.0	土積計算書より	36.0 m ³
4.0 ≤ B	〃	105.0 m ³
路体盛土 B < 2.5	土積計算書より	36.0 m ³
2.5 ≤ B < 4.0	〃	19.5 m ³
4.0 ≤ B	〃	67.0 m ³
路肩盛土 B < 2.5	土積計算書より	7.0 m ³
法面整形（盛土部）	土積計算書より	57.3 m ²

道路土工

測 点	単距離 (m)	オープン掘削												備 考
		軟岩			土砂									
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量							
No. 95 + 11.000	—	22.3	—	—	0.0	—	—							
No. 95 + 12.000	1.000	11.6	16.97	17.0	0.0	0.00	0.0							
No. 95 + 15.000	3.000	4.8	8.21	24.6	6.5	3.27	9.8							
No. 95 + 18.000	3.000	6.1	5.45	16.4	9.0	7.79	23.4							
No. 96	2.000	2.4	4.24	8.5	10.7	9.87	19.7							
No. 96 + 10.000	10.000	1.4	1.90	19.0	8.0	9.35	93.5							
No. 97	10.000	0.0	0.70	7.0	0.0	4.00	40.0							
No. 97 + 10.000	10.000													
No. 98	10.000													
No. 98 + 10.000	10.000													
合計	m 59.000			m3 92.5			m3 186.4							

道路土工

測 点	单距離 (m)	路床盛土			路床盛土									備 考
		2.5≤B<4.0			4.0≤B									
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量							
No. 95 + 11.000	—													
No. 95 + 12.000	1.000													
No. 95 + 15.000	3.000													
No. 95 + 18.000	3.000													
No. 96	2.000													
No. 96 + 10.000	10.000	0.0	—	—										
No. 97	10.000	3.6	1.80	18.0	0.0	—	—							
No. 97 + 10.000	10.000	0.0	1.80	18.0	7.0	3.50	35.0							
No. 98 + 10.000	20.000				0.0	3.50	70.0							
合計	m 59.000			m3 36.0			m3 105.0							

道路土工

測 点	单距離 (m)	路体盛土			路体盛土			路体盛土						備 考
		B<2.5			2.5≤B<4.0			4.0≤B						
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量				
No. 95 + 11.000	—													
No. 95 + 12.000	1.000													
No. 95 + 15.000	3.000													
No. 95 + 18.000	3.000													
No. 96	2.000													
No. 96 + 10.000	10.000	0.0	—	—				0.0	—	—				
No. 97	10.000	1.8	0.90	9.0	0.0	—	—	6.7	3.35	33.5				
No. 97 + 10.000	10.000	1.2	1.50	15.0	1.3	0.65	6.5	0.0	3.35	33.5				
No. 98 + 10.000	20.000	0.0	0.60	12.0	0.0	0.65	13.0							
合計	m 59.000			m3 36.0			m3 19.5			m3 67.0				

道路土工

測 点	单距離 (m)	路肩盛土						法面整形（盛土部）						備 考
		B<2.5												
		断 面	平 均	数 量				断 面	平 均	数 量				
No. 95 + 11.000	—													
No. 96	9.000	0.0	—	—										
No. 96 + 10.000	10.000	0.2	0.10	1.0										
No. 97	10.000	0.2	0.20	2.0										
No. 97 + 10.000	10.000	0.2	0.20	2.0										
No. 98 + 10.000	20.000	0.0	0.10	2.0										
No. 96 + 10.000	—							0.0	—	—				
No. 96 + 12.330	2.330							3.6	1.80	4.2				No. 97流用
No. 97	7.670							3.6	3.60	27.6				
No. 97 + 10.000	10.000							1.0	2.30	23.0				
No. 97 + 15.017	5.017							0.0	0.50	2.5				
合計				m3 7.0						m2 57.3				

工 面 法

法面工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
種子散布	盛土法面部 「道路土工」 ” 法面整形（盛土部） ” 計算より	57.3 m2
吹付けモルタル	[1 : 0.5] 平面斜比率 2.23607 [1 : 0.6] 平面斜比率 1.94365 [1 : 0.7] 平面斜比率 1.74379 [1 : 1.4] 平面斜比率 1.22890 [1 : 2.0] 平面斜比率 1.11803 根拠図より [1 : 0.5] 1.18㎡×2.236072.64 [1 : 0.6] 23.45㎡×1.9436545.58 〃0.72㎡×1.943651.40 [1 : 0.7] 8.79㎡×1.7437915.33 [1 : 1.4] 2.97㎡×1.22893.65 [1 : 2.0] 11.01㎡×1.1180312.31 t=8cm 80.91 m2	

P. 599

擁 壁 工

擁壁工 作業土工 集計

種別：
ブロック：
区分：

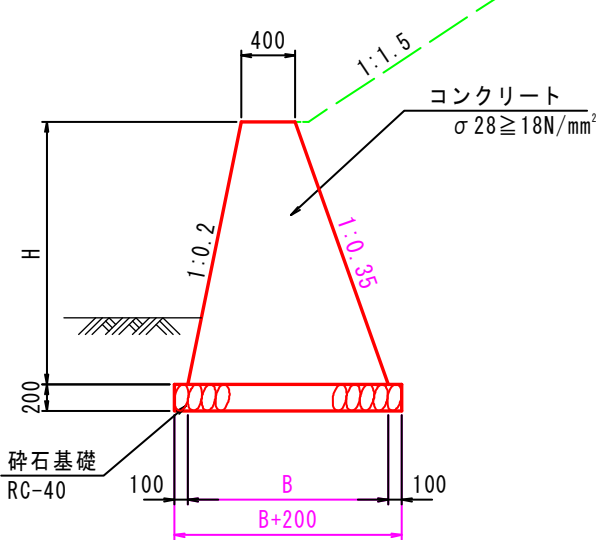
細別／規格	算式／図	数 量
床掘り 軟岩 土砂	土積計算書より 土積計算書より	12.0 m ³ 64.3 m ³
埋戻し 小規模	土積計算書より	27.7 m ³
基面整正 軟岩 もたれ式擁壁 土砂 重力式擁壁	土積計算書より = 2.3 砕石基礎計算より = 34.3	2.3 m ² 34.3 m ²

作業土工

測 点	単距離 (m)	床掘り			床掘り			埋戻し			基面整正			備 考
		土砂			軟岩			小規模			岩盤			
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
もたれ式擁壁														
LNo. 95 + 11.000	—				5.4	—	—	0.7	—	—	0.6	—	—	
LNo. 95 + 12.000	1.000				4.4	4.89	4.9	0.7	0.74	0.7	0.6	0.56	0.6	
LNo. 95 + 15.000	3.000				0.3	2.35	7.1	1.2	0.97	2.9	0.6	0.56	1.7	
小計	4.000						12.0			3.6			2.3	
重力式擁壁														
No. 96 + 14.490	—	1.2	—	—				0.6	—	—				
No. 97	5.510	1.6	1.40	7.7				0.7	0.65	3.6				
No. 97 + 10.000	10.000	4.8	3.20	32.0				1.7	1.20	12.0				
No. 97 + 15.017	5.017	5.0	4.90	24.6				1.7	1.70	8.5				
小計	20.527			64.3						24.1				
合計	m 24.527			m3 64.3			m3 12.0			m3 27.7			m2 2.3	

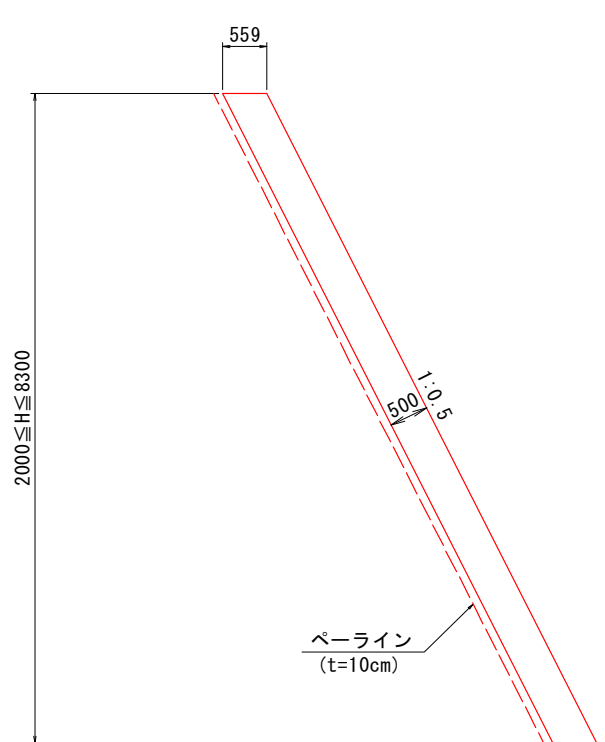
擁壁工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
重力式擁壁	No. 96 + 14.49 ~ No. 97 + 15.02 L = 21.82	
	正面面積 = 38.38㎡ 擁壁延長 = 21.82m 平均高 = 38.38㎡ ÷ 21.82m = 1.76m	
[1.0式当たり] コンクリート 18N/mm2以上	計算書より	37.287 m3
型枠 一般型枠	//	79.87 m2
砕石基礎 RC-40, t=200	//	34.27 m2
目地材 t=10mm	37.287 × 1/10	3.73 m2
水抜きパイプ VP φ 65	37.287 × 1/6	6.21 m
吸出防止材 t=30mm	根拠図より 26.70㎡ ÷ 2.0㎡ × 0.30 × 0.30	1.20 m2
足場工 単管傾斜	計算書より 22.5 + 23.4	45.9 掛m2
		

擁壁工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 / 図	数 量
もたれ式擁壁	LNo. 95 + 11. 00 ~ LNo. 95 + 15. 0 L= 4. 12m	
〔1. 0式当たり〕 コンクリート 18N/mm2以上	計算書より	11. 655 m3
ペーラインコンクリート 18N/mm2以上	〃 $23. 311 \text{ m}^2 \times 0. 100$	2. 331 m3
型枠 一般型枠	〃	23. 31 m2
目地材 t=10mm	$11. 655 \times 1/10$	1. 17 m2
水抜きパイプ VP φ 65	$11. 655 \times 1/3$	3. 89 m
吸出防止材 t=10mm	正面面積 根入れ $(20. 85 \text{ m}^2 - 0. 5 \times 4. 12 \text{ m}) \div 3 \text{ m}^2 \times 0. 30 \times 0. 30$	0. 56 m2
足場工 単管傾斜	計算書より	23. 3 掛m2
		

[illegible]

重力式擁壁

測 点	単距離 (m)	足場工 (前面)			足場工 (背面)									擁壁高 H
		単管傾斜			単管傾斜									
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量							
No. 97 + 6.170	—	2.0	—	—	2.1	—	—							H=2.000
No. 97 + 10.000	3.830	2.5	2.25	8.6	2.6	2.35	9.0							H=2.431
No. 97 + 15.017	5.250	2.8	2.65	13.9	2.9	2.75	14.4							H=2.700
合計	m 9.080			掛m2 22.5			掛m2 23.4							

もたれ式擁壁

測 点	点間距離 (m)	コンクリート			型枠			ペーライン			正面面積			H
		18N/nn2以上			一般型枠			t=5cm						
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	
LNo. 95 + 11.000	—	4.640	—	—	9.28	—	—	9.280	—	—	8.30	—	—	H=8.300
LNo. 95 + 12.000	1.029	3.661	4.1506	4.271	7.32	8.301	8.54	7.323	8.3014	8.542	6.55	7.425	7.64	H=6.550
LNo. 95 + 15.000	3.090	1.118	2.3897	7.384	2.24	4.780	14.77	2.236	4.7796	14.769	2.00	4.275	13.21	H=2.000
合 計	^m 4.119			^{m3} 11.655			^{m2} 23.31			^{m2} 23.311			^{m2} 20.85	

もたれ式擁壁

[illegible]

重力式擁壁

1.0m当たり

H	B	コンクリート 18N/mm2以上	型枠（前面）	型枠（背面）	型枠（合計）	基礎砕石 RC-40 t=200mm	足場工	
			一般型枠	一般型枠	一般型枠 前面＋背面		前面 単管傾斜	背面 単管傾斜
m	m	m3	m2	m2	m2	m2	掛m2	掛m2
0.600	0.730	0.339	0.612	0.636	1.25	0.93	—	—
1.231	1.077	0.909	1.255	1.304	2.56	1.28	—	—
2.431	1.737	2.598	2.479	2.576	5.06	1.94	2.5	2.6
2.700	1.885	3.085	2.753	2.861	5.61	2.09	2.8	2.9
2.000	1.500	1.900	2.040	2.119	4.16	1.70	2.0	2.1

コンクリート 18N/mm2以上

V= 1/2× (0.40+B) ×H=1/2× {0.40+ (0.55・H+0.40) } ×H
= 0.275H²+0.40・H

B=(0.20+0.35)・H+0.40

型 枠 一般型枠

前面 A= H×1.0198

背面 A= H×1.05948

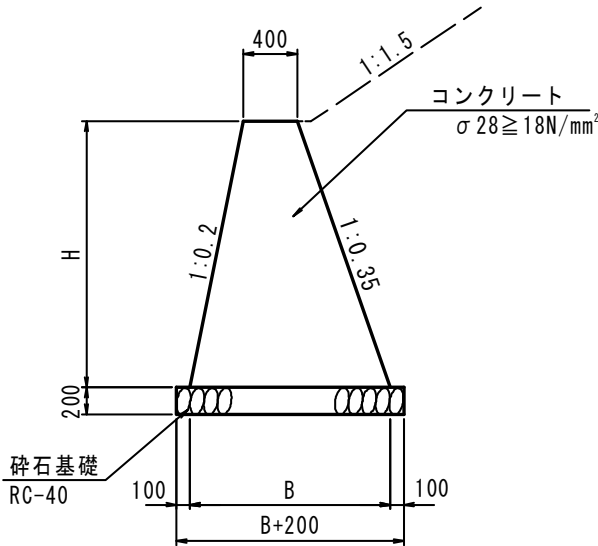
基礎材 RC-40, t=200mm

A= B+0.20

(斜比率)

前面 1:0.20 α = 1.01980

背面 1:0.35 α = 1.05948



排水構造物工

排水構造物工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 / 図	数 量
作業土工	1号ガッター部 L=13.41m	
床掘り		
軟岩	作業土工計算書②より 52.6	55.3 m3
〃	作業土工計算書③より 2.7	
土砂	No. 96+10.0 土工数量表より 0.4×13.41m 5.4	5.4 m3
埋戻し		
小規模	作業土工計算書②より 34.5	42.4 m3
〃	作業土工計算書③より 5.2	
〃	No. 96+10.0 土工数量表より 0.2×13.41m 2.7	
基面整正		
軟岩	作業土工計算書①より 14.2	44.9 m2
〃	作業土工計算書②より 27.3	
〃	作業土工計算書③より 3.4	
土砂	0.7×13.41m 9.4	9.4 m2
排水工		
1号U型側溝	No. 95+7.0 ～ No. 95+10.4	7.4 m
1号U型水路	No. 94+13.2 ～ No. 95+6.4、No. 95+15.0 ～ No. 95+19.6	26.5 m
〃	No. 96+0.4 ～ No. 96+1.8	
2-1号U型水路	No. 95+6.9 ～ No. 95+7.0、No. 95+13.0 ～ No. 95+15.0	8.8 m
2-2号U型水路	No. 95+7.0 ～ No. 95+13.0	10.7 m
縦水路蓋	1号U型水路、2-1号U型水路、2-2号U型水路（急勾配区間）	9.0 m
1号集水樹	No. 94+13.1	1.0 基
2号集水樹	No. 95+6.9	1.0 基
3号集水樹	No. 96+0.2	1.0 基
4号集水樹	No. 96+1.8	1.0 基
5号集水樹	No. 95+11.4(左右)	2.0 基
6-1号集水樹	No. 95+11.4(中央)	1.0 基
6-2号集水樹	No. 96+ 0.0(中央)	1.0 基
管渠工(φ300)	No. 95+11.4～No. 96+0.0	24.2 m
1号ガッター	No. 96+ 2.90～No. 96+14.51	13.4 m
2号ガッター	No. 96+14.51～No. 97+17.93	24.8 m

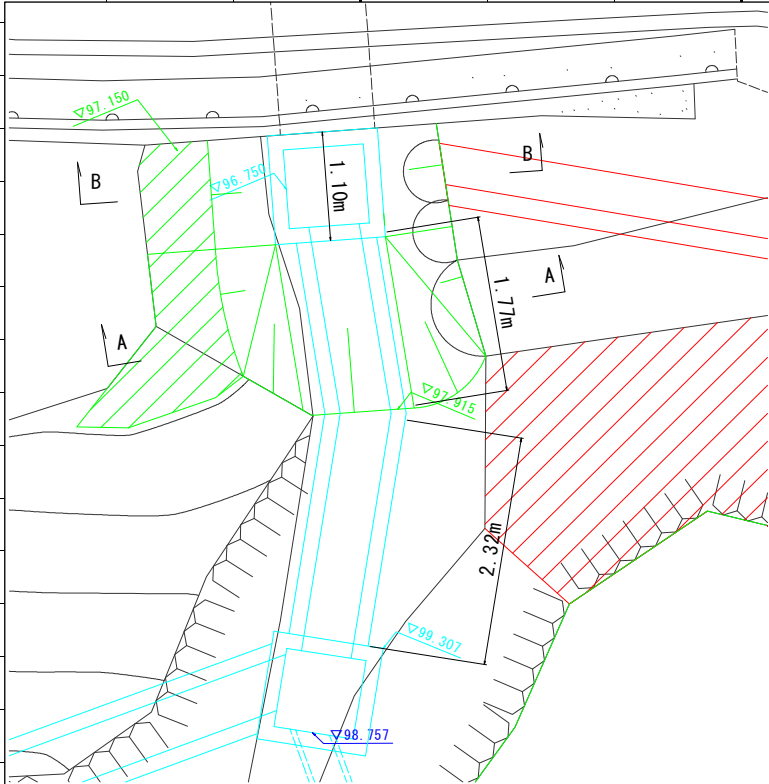
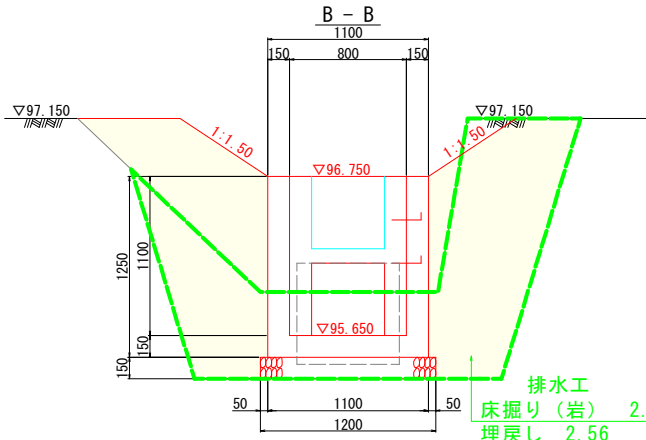
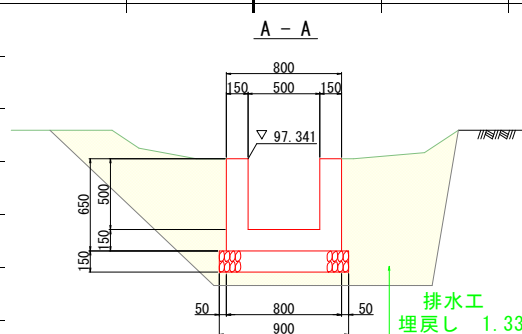
作業土工計算書①

測 点	単距離 (m)	床掘り			埋戻し			基面整正						備 考
		軟岩			小規模			軟岩						
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量				
[トンネル坑口上部]														
No. 94 + 13.1付近	1.100	—	—	—	—	—	—	1.10	1.10	1.2				
No. 94 + 13.200	—	—	—	—	—	—	—	0.9	—	—				
No. 95 + 5.300	15.800	—	—	—	—	—	—	0.9	0.90	14.2				
合計				m3 0.0			m3 0.0			m2 14.2				

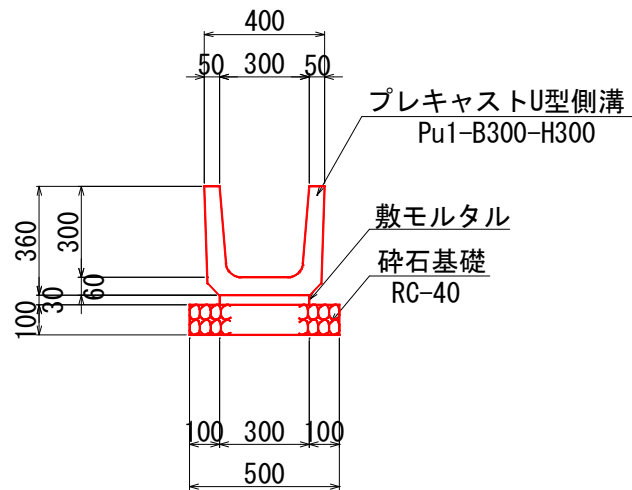
作業土工計算書②

測 点	単距離 (m)	床掘り			埋戻し			基面整正						備 考
		軟岩			小規模			軟岩						
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量				
[トノ坑口～3号集水桝]														
No. 95 + 11.000	—	10.9	—	—	4.0	—	—	10.0	—	—				
No. 95 + 11.850	0.850	10.9	10.90	9.3	4.0	4.00	3.4	10.0	10.00	8.5				
No. 95 + 11.850	0.000	4.2	7.55	0.0	3.1	3.55	0.0	1.3	5.67	0.0				
No. 95 + 12.000	0.150	4.2	4.20	0.6	3.1	3.10	0.5	1.3	1.34	0.2				
No. 95 + 15.000	3.000	3.7	3.95	11.9	2.9	3.00	9.0	1.3	1.34	4.0				
No. 95 + 18.000	3.000	3.6	3.65	11.0	2.8	2.85	8.6	1.3	1.34	4.0				
No. 95 + 19.600	1.600	3.6	3.60	5.8	2.8	2.80	4.5	1.3	1.34	2.1				
No. 95 + 19.600	0.000	17.5	10.55	0.0	10.6	6.70	0.0	10.6	5.97	0.0				
No. 96 + 0.400	0.800	17.5	17.50	14.0	10.6	10.60	8.5	10.6	10.60	8.5				
合計	m 9.4			m3 52.6			m3 34.5			m2 27.3				

作業土工計算書③

測 点	単距離 (m)	床掘り			埋戻し			基面整正						備 考
		軟岩			小規模			軟岩						
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量				
[3号集水桝(除く)～流末]														
No. 96 + 0.400	—	—	—	—	—	—	—	0.90	—	—				
No. 95 + 1.500	2.320	—	—	—	1.33	—	—	0.90	0.90	2.1				
No. 95 + 1.800	1.770	—	—	—	1.33	1.33	2.4	—	—	—				
No. 95 + 1.85付近	1.100	2.47	2.47	2.7	2.56	2.56	2.8	1.20	1.20	1.3				
														
		 排水工 床掘り(岩) 2.47 埋戻し 2.56												
		 排水工 埋戻し 1.33												
合計				m3 2.7			m3 5.2			m2 3.4				

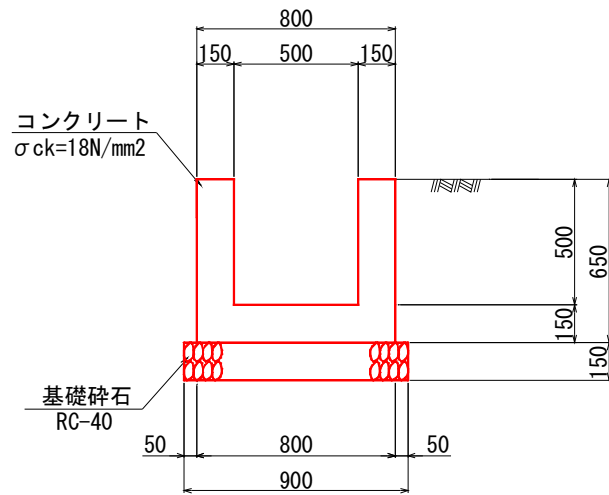
1号U型側溝 数量計算書



10.0m当り

名 称	規 格	算 式	単 位	数 量
U型側溝	300B	10.0/0.6	個	16.6
	参考重量	77kg/個		
敷モルタル	1:3	$0.300 \times 0.030 \times 10.0$	m ³	0.09
基礎碎石	t=10cm, RC-40	0.500×10.0	m ²	5.00
延長		No. 95+7.0 ~ No. 95+10.4	m	7.40

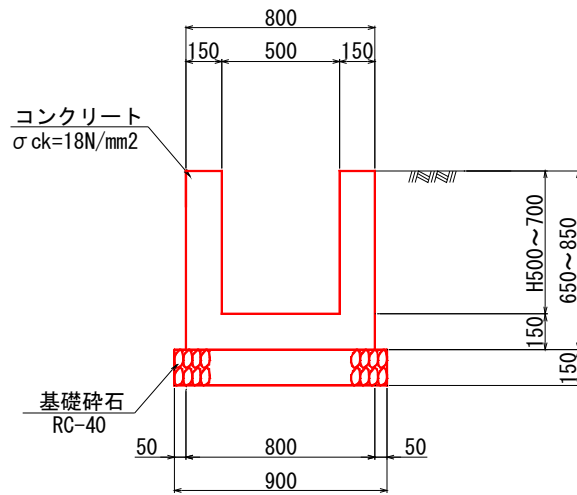
1号U型水路 数量計算書



10.0m当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(0.80 \times 0.65 - 0.50 \times 0.50) \times 10.00$	m^3	2.700
型 枠	一般型枠	$0.65 \times 4 \times 10.00$	m^2	26.00
目地材	$t=10\text{mm}$	$2.70/10.00$	m^2	0.27
基礎碎石	$t=15\text{cm}$, RC-40	0.900×10.00	m^2	9.00
延長		No. 94+13.2 ~ No. 95+6.4	m	17.39
		No. 95+15.0 ~ No. 95+19.6	m	5.02
		No. 96+0.4 ~ No. 96+1.8	m	4.09
		合 計	m	26.50

2-1号 U型水路 数量計算書

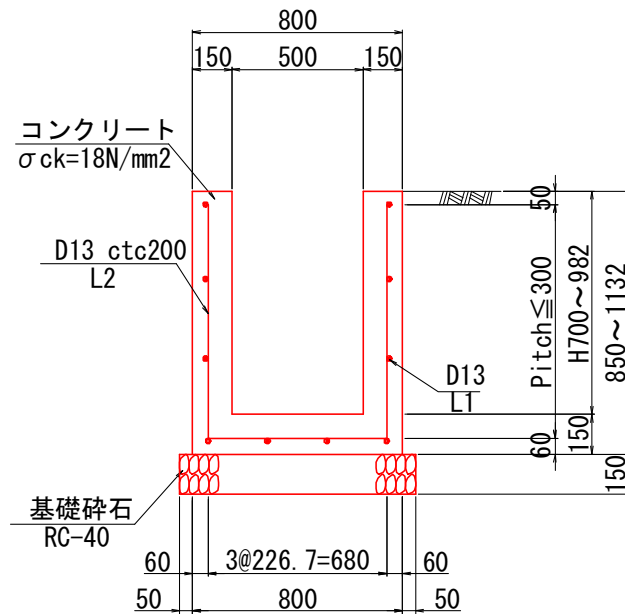


平均高計算書より H= 0.600

10.0m当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	σck=18N/mm²	$(0.80 \times 0.75 - 0.50 \times 0.60) \times 10.00$	m³	3.000
型 枠	一般型枠	$0.75 \times 4 \times 10.00$	m²	30.00
目地材	t=10mm	3.00/10.00	m²	0.30
基礎碎石	t=15cm, RC-40	0.900×10.00	m²	9.00
延長		No. 95+6.9 ~ No. 95+7.0	m	5.56
		No. 95+13.0 ~ No. 95+15.0	m	3.23
		合 計	m	8.79

2-2号U型水路 数量計算書

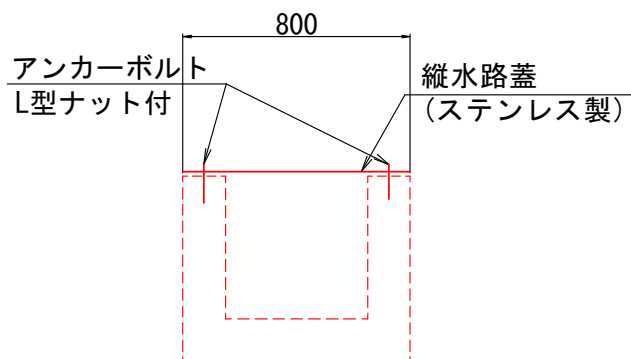


平均高計算書より $H = 0.841$

10.0m当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(0.80 \times 0.991 - 0.50 \times 0.841) \times 10.00$	m^3	3.723
型 枠	一般型枠	$0.991 \times 4 \times 10.00$	m^2	39.64
目地材	$t=10\text{mm}$	$3.723/10.00$	m^2	0.37
基礎碎石	$t=15\text{cm}$, RC-40	0.900×10.00	m^2	9.00
鉄 筋	SD345 D13	$(10.000 \times 10 + 2.442 \times 50) \times 0.995$	kg	221.0
延長		No. 95+7.0 ~ No. 95+13.0	m	10.67

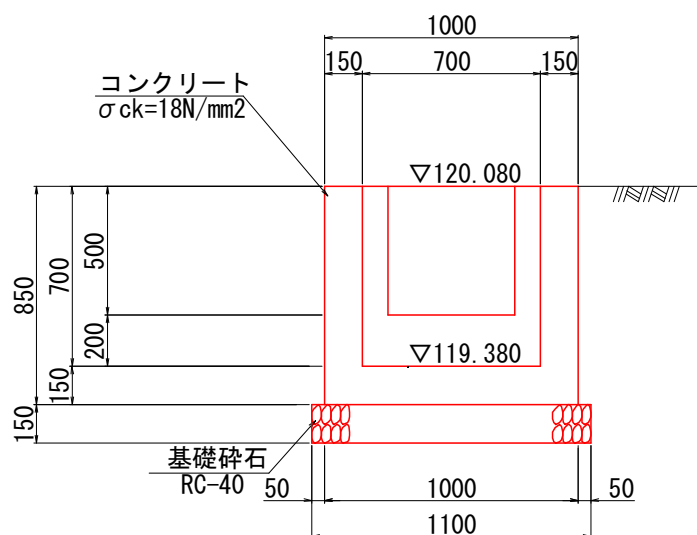
縦水路蓋 数量計算書



10.0m当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
縦水路蓋	ステンレス製	10.0/1.0	枚	10.0
アンカーボルト	L型ナット付	4×10.0	本	40.0
延長		1号U型水路（急勾配区間）	m	4.74
		2-2号U型水路（急勾配区間）	m	1.01
		2-1号U型水路（急勾配区間）	m	3.23
		合 計	m	8.98

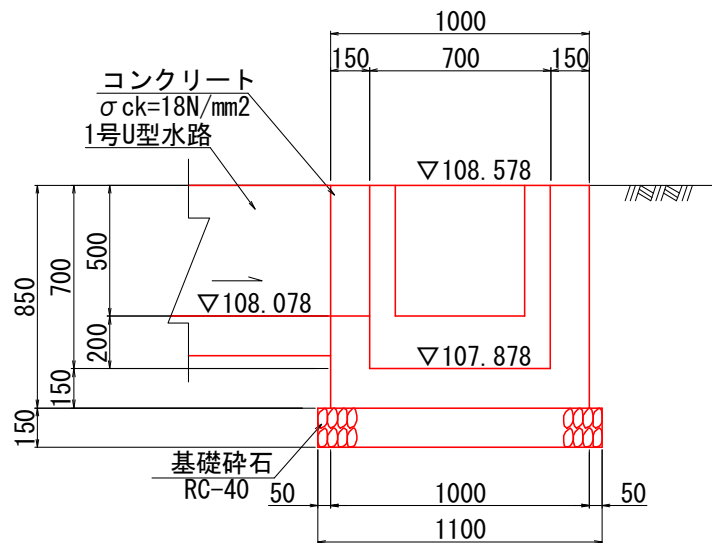
1号集水桝 数量計算書



1.0基当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.00 \times 1.00 \times 0.85 - 0.70 \times 0.70 \times 0.70$		0.507
		$-0.50 \times 0.50 \times 0.15 \times 2$		-0.075
		合 計	m^3	0.432
型 枠	一般型枠	$(1.00+0.70) \times 4 \times 0.85 - 0.50 \times 0.50 \times 4$	m^2	4.780
基礎碎石	$t=15\text{cm}$, RC-40	1.100×1.100	m^2	1.210
	位 置	No. 94+13.1	基	1.0

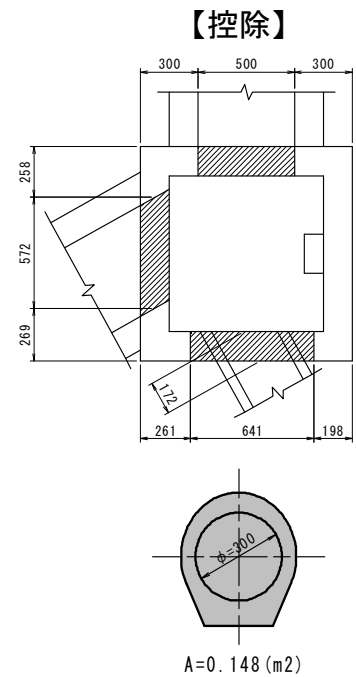
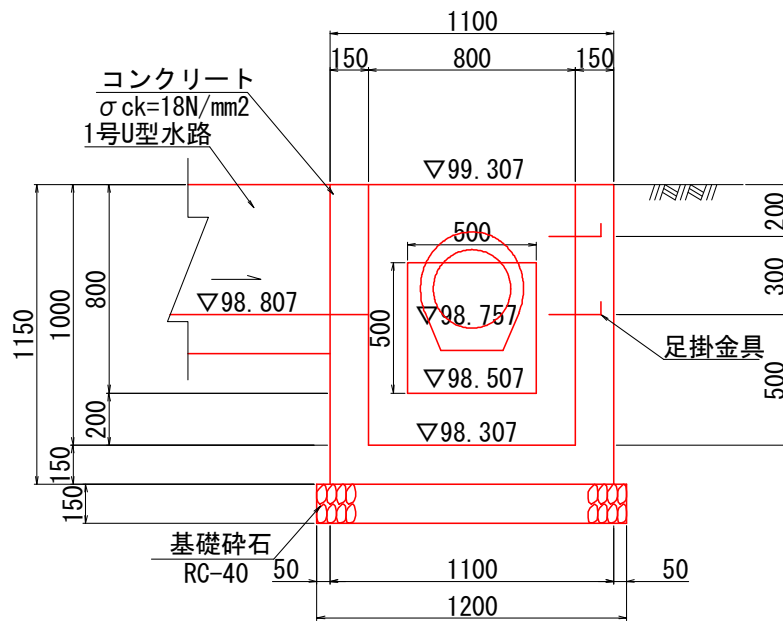
2号集水桧 数量計算書



1.0基当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.00 \times 1.00 \times 0.85 - 0.70 \times 0.70 \times 0.70$		0.507
		$-(0.50 \times 0.50 \times 2 + 0.30 \times 0.30) \times 0.15$		-0.089
		合 計	m^3	0.418
型 枠	一般型枠	$1.00 \times 0.85 \times 4 + 0.70 \times 0.70 \times 4 - 0.50 \times 0.50 \times 4 - 0.30 \times 0.30 \times 2$	m^2	4.180
基礎碎石	t=15cm, RC-40	1.100×1.100	m^2	1.210
鉄 筋	SD345 D13	配筋図より	kg	19
	位 置	No. 95+6.9	基	1.0

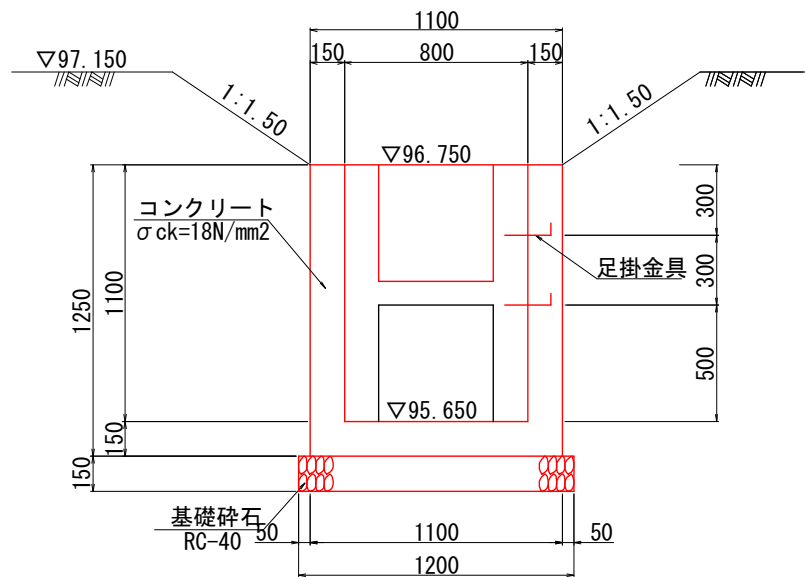
3号集水桝 数量計算書



1.0基当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	σck=18N/mm²	$1.10 \times 1.10 \times 1.15 - 0.80 \times 0.80 \times 1.00$		0.752
		$-(0.50 \times 0.50 + 0.572 \times 0.50) \times 0.15 - 0.148 \times 0.172$		-0.106
		合 計	m³	0.646
型 枠	一般型枠	$1.10 \times 1.15 \times 4 + 0.80 \times 1.00 \times 4$		7.800
		$-(0.50 \times 0.50 + 0.572 \times 0.50 + 0.641 \times 0.536) \times 2$		-1.760
		合 計	m²	6.040
基礎碎石	t=15cm, RC-40	1.200×1.200	m²	1.440
鉄 筋	SD345 D13	配筋図より	kg	46
足掛金具	錆止め塗装, D13		個	2.0
	位 置	No. 96+0.2	基	1.0

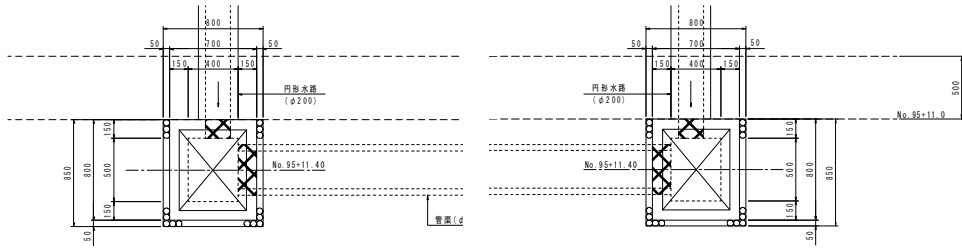
4号集水桝 数量計算書



1.0基当り

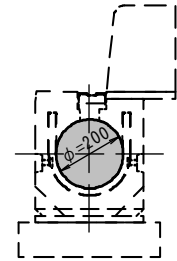
名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.10 \times 1.10 \times 1.25 - 0.80 \times 0.80 \times 1.10$		0.809
		$-0.50 \times 0.50 \times 0.15 \times 2$		-0.075
		合 計	m^3	0.734
型 枠	一般型枠	$1.10 \times 1.25 \times 4 + 0.80 \times 1.10 \times 4 - 0.50 \times 0.50 \times 4$	m^2	8.020
基礎碎石	t=15cm, RC-40	1.200×1.200	m^2	1.440
足掛金具	錆止め塗装, D13		個	2.0
	位 置	No. 96+1.8	基	1.0

5号集水樹 数量計算書



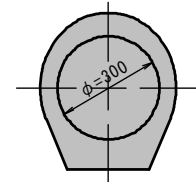
【控除】

円形水路 φ200



A=0.031 (m²)

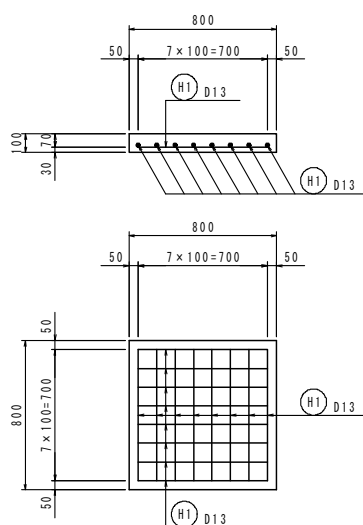
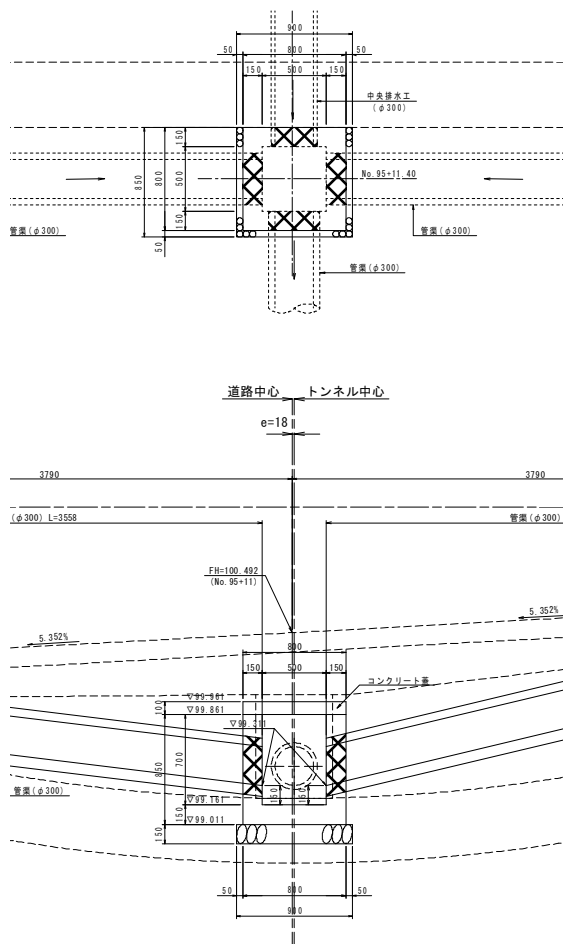
管渠 φ300



A=0.148 (m²)

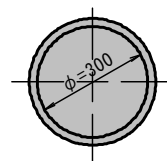
1.0基当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.80 \times 0.70 \times 0.85 - 0.50 \times 0.40 \times 0.70$		0.336
		$-(0.148 + 0.031) \times 0.15$		-0.027
		合 計	m ³	0.309
型 枠	一般型枠	$(0.80 + 0.50 + 0.70 + 0.40) \times 2 \times 0.85 - (0.148 + 0.031) \times 2$	m ²	3.722
基礎碎石	t=15cm, RC-40	0.80×0.85	m ²	0.680
鋼製樹蓋	T-25 500×400		枚	1.0
	位 置	No. 95+11.4 (左右)	基	2.0

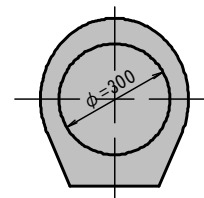


【控除】

中央排水工

A=0.092 (m²)

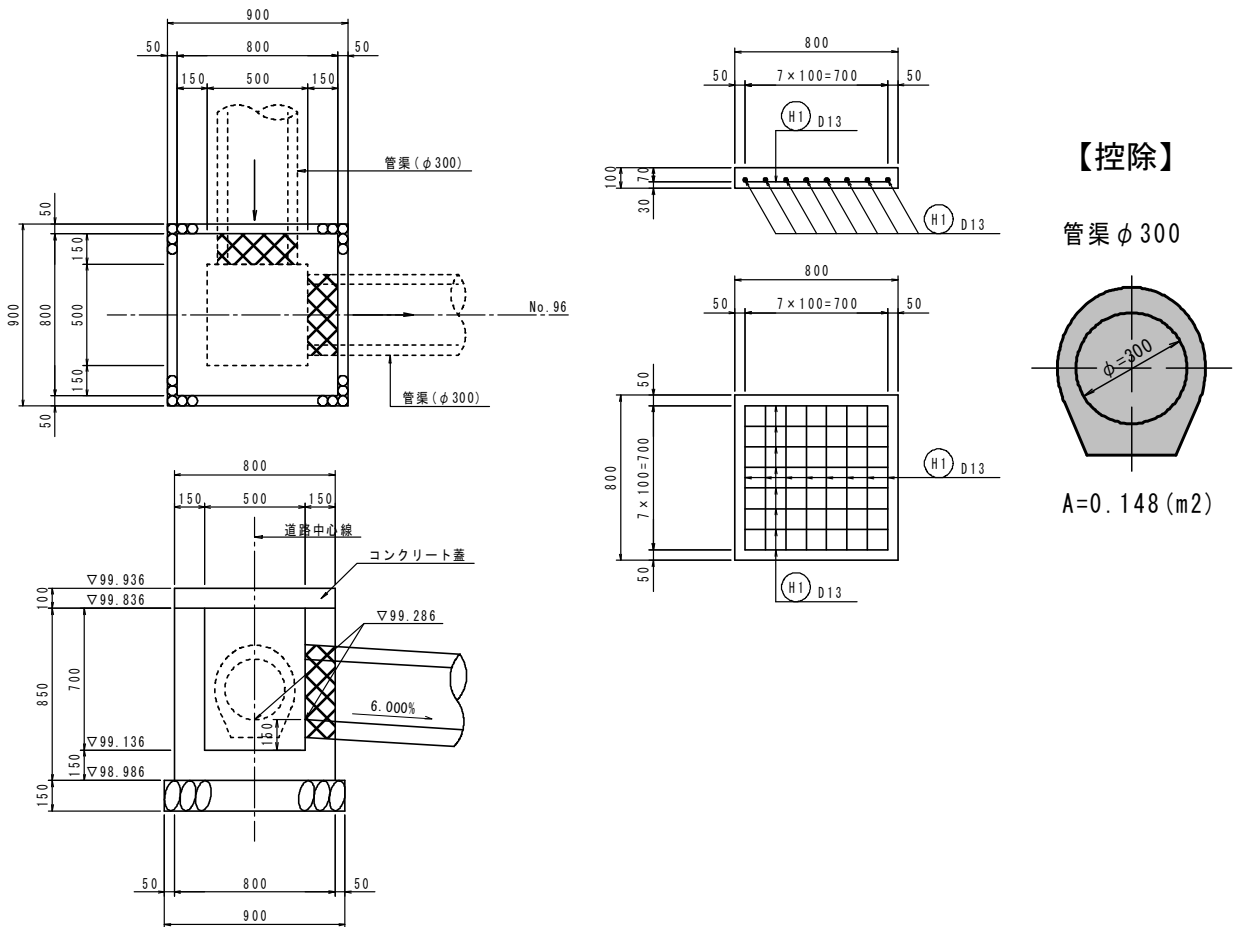
管渠φ300

A=0.148 (m²)

1.0基当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	σ _{ck} =18N/mm ²	0.80×0.80×0.85-0.50×0.50×0.70		0.369
		-(0.092+0.148×3)×0.15		-0.080
		合 計	m ³	0.289
型 枠	一般型枠	(0.80+0.50)×4×0.85-(0.092+0.148×3)×2	m ²	3.348
基礎碎石	t=15cm, RC-40	0.90×0.85	m ²	0.765
コンクリート蓋			枚	1.0
コンクリート		0.80×0.80×0.10	m ³	0.064
型 枠		0.10×0.80×4+0.80×0.80	m ²	0.960
鉄 筋		8×2×0.70×0.995	kg	11.1
	位 置	No. 95+11.4 (中央)	基	1.0

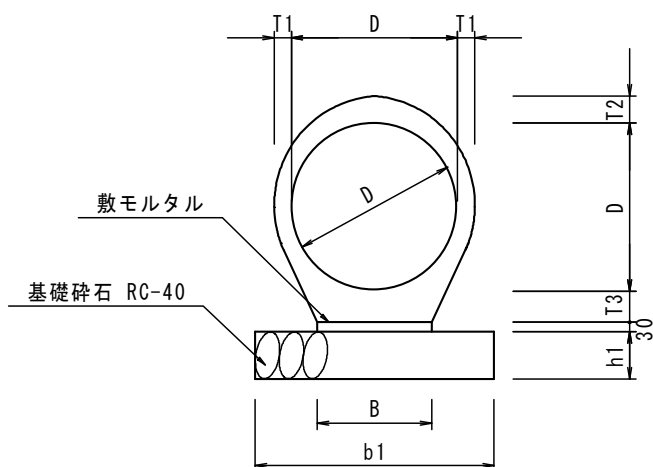
6-2号集水桝 数量計算書



1.0基当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$0.80 \times 0.80 \times 0.85 - 0.50 \times 0.50 \times 0.70$		0.369
		$-0.148 \times 2 \times 0.15$		-0.044
		合 計	m ³	0.325
型 枠	一般型枠	$(0.80+0.50) \times 4 \times 0.85 - 0.148 \times 2 \times 2$	m ²	3.828
基礎碎石	t=15cm, RC-40	0.90×0.90	m ²	0.810
コンクリート蓋			枚	1.0
コンクリート		$0.80 \times 0.80 \times 0.10$	m ³	0.064
型 枠		$0.10 \times 0.80 \times 4 + 0.80 \times 0.80$	m ²	0.960
鉄 筋		$8 \times 2 \times 0.70 \times 0.995$	kg	11.1
	位 置	No. 96+0.0 (中央)	基	1.0

管渠工(φ300) 数量計算書



名 称	寸 法							許容土被り
	D	B	T1	T2	T3	h1	b1	
1号(φ300)	300	240	50	69	86	150	640	0.10m~9.50m
2号(φ400)	400	320	58	74	98	150	720	0.10m~8.10m
3号(φ500)	500	400	65	101	114	150	800	0.10m~8.10m
4号(φ600)	600	450	71	110	125	150	850	0.10m~8.10m

10.0m当り

名 称	規 格	算 式	単位	数 量
管 渠		10m / 2.0	本	5.00
敷モルタル		0.24 × 0.03 × 10m	m ³	0.07
基礎碎石		0.640 × 10m	m ²	6.40
延長	(終点側明かり部)	No. 95+11.4	m	3.52
		No. 95+11.4	m	3.56
		No. 95+11.5~No. 95+19.8	m	8.25
		No. 96+0.0	m	8.82
		合 計	m	24.15

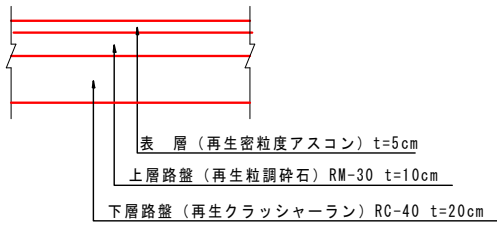
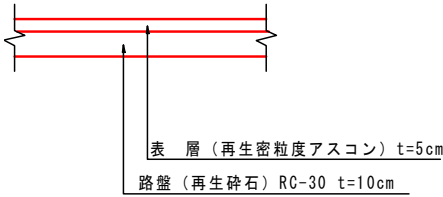
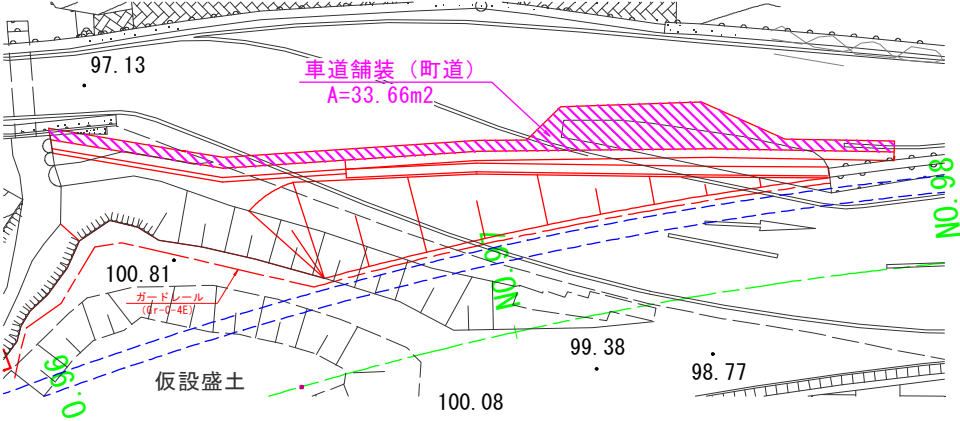
号計算書		数 量 計 算 書		NO.		
10.0m当り						
名 称 ・ 規 格	計 算 式	単 位	数 量			
歩車道境界ブロック B種、片面R	$10.0 \div 0.605$	個	16.5			
敷モルタル 1 : 3	$0.200 \times 0.010 \times 10.0$	m3	0.020			
コンクリート 18N/mm2以上	$\{1/2 \times (0.060 + 0.084) \times 0.400 + 0.066 \times 0.650\} \times 10.0$	m3	0.717			
型枠 一般型枠	$(0.066 + 0.15) \times 10.0$	m2	2.16			
砕石基礎 RC-40, t=100	0.70×10.0	m2	7.00			
目地材 t=10mm	$0.717 \times 1/10$	m2	0.07			

[illegible]

舗 装 工

舗装工 集計

種 別 :
ブ ロ ッ ク :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
車道舗装 〔1.0式当たり〕 表層 再生密粒度As, t=50 上層路盤 RM-30, t=100 下層路盤 RC-40, t=200 RC-40, 平均t=76	計算書より 〃 〃 〃 幅 = 36.90 m2 厚 = 2.80 m3 平均厚 = 2.80m3 ÷ 36.90m2 = 0.076mm 	503.85 m2 464.35 m2 254.50 m2 36.90 m2
車道舗装（町道） 〔1.0式当たり〕 表層 再生密粒度As, t=50 下層路盤 RC-30, t=100	根拠図より 表層と同じ  	33.66 m2 33.66 m2

車道舗装

測 点	単距離 (m)	表層			上層路盤			下層路盤						備 考
		再生密粒度A _S 、t=50			RM-30, t=100			RC-40, t=200						
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量				
No. 95 + 11.000	—	8.50	—	—										No. 96流用
No. 95 + 16.000	5.000	8.50	8.500	42.50	8.60	—	—							
No. 96	4.000	8.50	8.500	34.00	8.60	8.600	34.40							
No. 96 + 10.000	10.000	8.50	8.500	85.00	8.60	8.600	86.00	0.00	—	—				
No. 97	10.000	8.50	8.500	85.00	8.60	8.600	86.00	4.02	2.010	20.10				
No. 97 + 10.000	10.000	8.50	8.500	85.00	8.60	8.600	86.00	8.70	6.360	63.60				
No. 98	10.000	<u>8.49</u>	8.495	84.95	<u>8.43</u>	8.515	85.15	<u>8.32</u>	8.510	85.10				
No. 98 + 10.000	10.000	<u>8.99</u>	8.740	87.40	<u>8.93</u>	8.680	86.80	<u>8.82</u>	8.570	85.70				
		※下線付き数値は過年度成果－0.50より												
合計	^m 59.000			^{m2} 503.85			^{m2} 464.35			^{m2} 254.50				

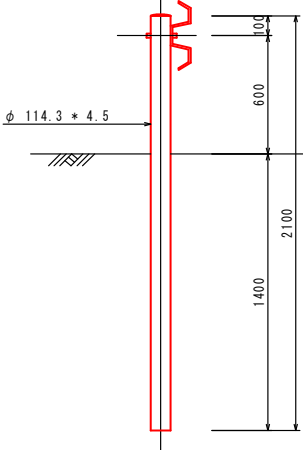
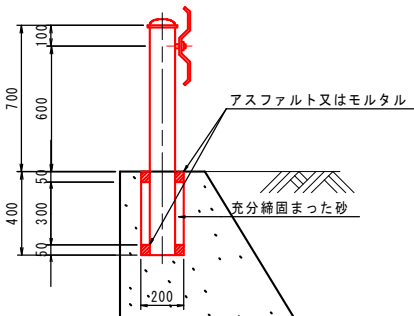
車道舗装

測 点	単距離 (m)	下層路盤 (幅)			下層路盤 (厚)									備 考
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量							
No. 95 + 16.000	—													No. 96流用
No. 96	4.000													
No. 96 + 10.000	10.000	0.00	—	—	0.00	—	—							
No. 97	10.000	3.69	1.845	18.45	0.28	0.140	1.40							
No. 97 + 10.000	10.000	0.00	1.845	18.45	0.00	0.140	1.40							
No. 98	10.000													
No. 98 + 10.000	10.000													
合計	m 54.000			m2 36.90			m3 2.80							

防 護 柵 工

防護柵工 集計

種 別 :
ブロック :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
ガードレール Gr-C-4E	No. 95 + 18.00 ~ No. 97 + 15.02 L = 40.13 	40.13 m
ガードレール Gr-C-2B	No. 97 + 15.02 ~ No. 98 + 13.13 L = 18.67 	18.67 m

構造物撤去工

撤去工 集計

種 別 :
ブ ロ ッ ク :
区 分 :

細別／規格	算 式 ／ 図	数 量
仮設ガードレール 撤去 H=800	根拠図より	12.8 m
As舗装版 取壊し t=50	根拠図より	284.5 m ²
As舗装版 切断 t=50	根拠図より 34.2m+9.4m	43.6 m
As殻処理	$284.5\text{m}^2 \times 0.05$	14.2 m ³

土 工

第 表	土 工	計 算 書
-----	-----	-------

土工総括表

[illegible]

工 覆 法

吹付法砕工

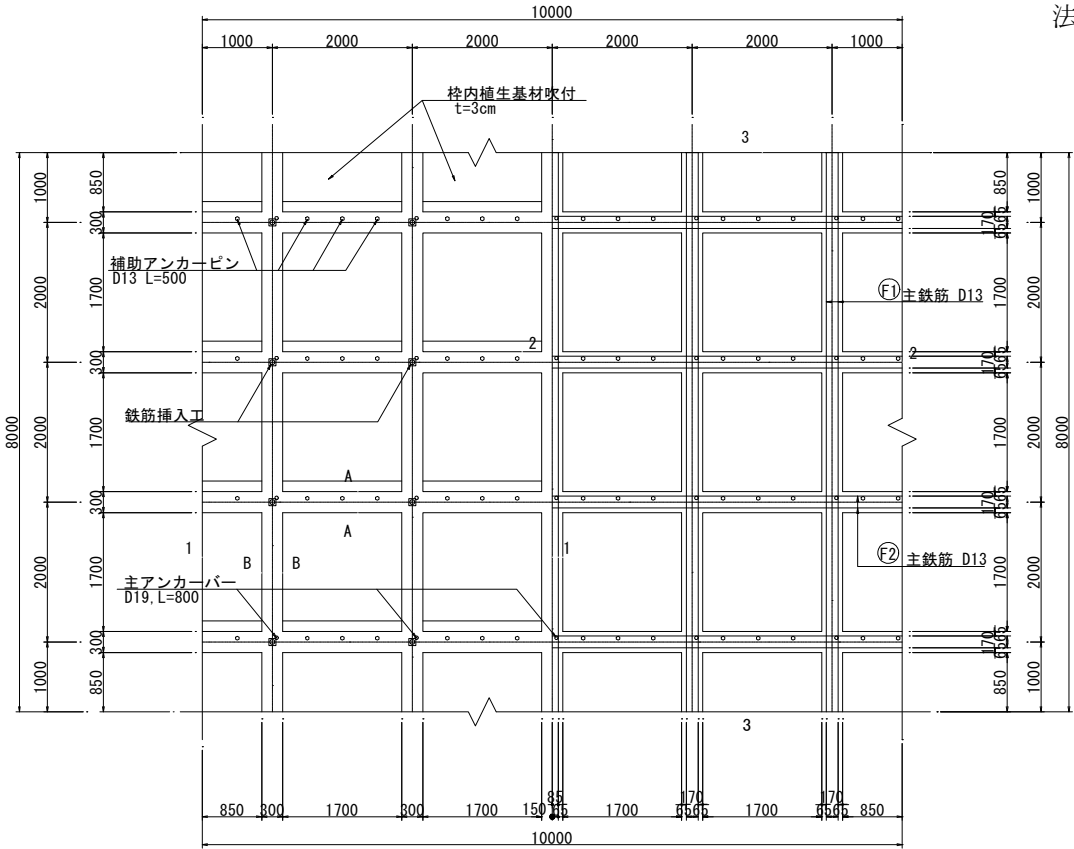
・数量集計表

吹付法砕工 (300×300)

名 称	規 格	単位	数 量				摘 要
						合 計	
法砕面積	—	m ²	115.9			115.9	
砕 長	—	m	145.5			145.5	
コンクリート	吹 付	m ³	13.1			13.1	
	調 整	m ³	0.6			0.6	
	水 切	m ³	1.3			1.3	
鉄 筋	SD345A D13	kg	603.0			603.0	
植生基材	t=3cm	m ²	59.9			59.9	
アンカー (法 砕)	主アンカー D19,L=800	m	39.2			39.2	
	補助アンカー D13,L=500	m	72.5			72.5	
ラス張り	菱形金網(メッキ) 2.0×50×50	m ²	115.9			115.9	

吹付法枠工(□300×2.0m×2.0m) 数量算出表

法勾配1 : 0.5



※ 上記図面は、Non-Scaleです。

1式当たり

種 別	規 格	算 式	数 量	単位
法面積		吹付法枠工(□300×2.0m×2.0m) 面積調書より	115.85	m ²
法枠設置面積		〃	115.85	m ²
法面清掃		〃	115.85	m ²
ラス張	2.0φ-50×50	〃	115.85	m ²
枠 長	ユニット式フレーム	55.22+96.30-0.30×(0+20)	145.52	m
吹付モルタル	σ 28≥18N/mm ²	145.52×0.30×0.30	13.10	m ³
枠内植生基材吹付	t=3cm	115.85-145.52×0.30-3.91-8.34	59.94	m ²
調整モルタル	σ 28≥18N/mm ²	面積調書より 1/2×0.30×3.91	0.59	m ³
水切りモルタル	σ 28≥18N/mm ²	面積調書より A=8.34m ² 1/2×0.30×8.34	1.25	m ³
鉄 筋	D13	(55.22+96.30)×0.995kg×4本	603	kg
主アンカーバー	D19, L=800	96.30/2.00	49	本
		49×0.80	39.20	m
補助アンカーピン	D13, L=500	96.30/2.00×3	145	本
		145×0.50	72.50	m

吹付法桝工(□300×2.0m×2.0m) 桝長

吹付法桝工 2段目 法勾配1:0.5

縦 桝 長			横 桝 長		
NO	L (m)	個数	NO	L (m)	個数
1	5.34	0	a	8.86	0
2	5.04	0	b	7.49	3
3	5.04	0	c	8.29	4
4	5.04	0	d	17.21	0
5	3.06	0			
小計	23.52	0		41.85	7

吹付法桝工 3段目 法勾配1:0.5

縦 桝 長			横 桝 長		
NO	L (m)	個数	NO	L (m)	個数
1	4.04	0	a	12.66	0
2	3.97	0	b	12.45	7
3	4.20	0	c	11.85	6
4	4.41	0	d	17.49	0
5	4.65	0			
6	4.69	0			
7	3.44	0			
8	2.30	0			
小計	31.70	0		54.45	13

合 計

縦 桝 長	交点数	横 桝 長	交点数
L (m)	個数	L (m)	個数
法勾配1:0.5			
55.22	0	96.30	20

吹付法桙工(□300×2.0m×2.0m) 面積調書

[illegible]

[illegible]

P. 648

[illegible]

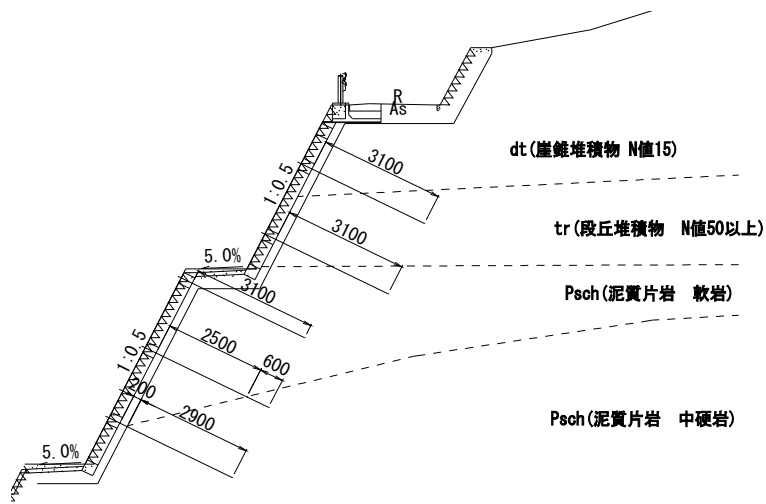
鉄筋挿入工集計表

番号	削孔長(右側, 2段目, ϕ 90)		
	土砂	軟岩	合計
b-1	0.20	2.90	3.10
b-2	0.20	2.90	3.10
b-3	0.20	2.90	3.10
b-4	0.20	2.90	3.10
b-5	0.20	2.90	3.10
c-1	2.50	0.60	3.10
c-2	2.50	0.60	3.10
c-3	2.50	0.60	3.10
c-4	2.50	0.60	3.10
c-5	2.50	0.60	3.10
d-1	3.10	0.00	3.10
d-2	3.10	0.00	3.10
d-3	3.10	0.00	3.10
d-4	3.10	0.00	3.10
d-5	3.10	0.00	3.10
d-5'	3.10	0.00	3.10
合 計	32.10	17.50	49.60

番号	削孔長(右側, 3段目, ϕ 90)		
	土砂	軟岩	合計
b-1	3.10	0.00	3.10
b-2	3.10	0.00	3.10
b-3	3.10	0.00	3.10
b-4	3.10	0.00	3.10
b-5	3.10	0.00	3.10
b-6	3.10	0.00	3.10
b-7	3.10	0.00	3.10
b-8	3.10	0.00	3.10
c-1	3.10	0.00	3.10
c-2	3.10	0.00	3.10
c-3	3.10	0.00	3.10
c-4	3.10	0.00	3.10
c-5	3.10	0.00	3.10
c-6	3.10	0.00	3.10
c-7	3.10	0.00	3.10
c-8	3.10	0.00	3.10
合 計	49.60	0.00	49.60

鉄筋挿入工集計表

番号	削孔長(左側, φ 65)		
	土砂	軟岩	合計
a-1	1.60	0.00	1.60
a-3	1.60	0.00	1.60
a-5	1.60	0.00	1.60
a-7	1.60	0.00	1.60
b-2	1.60	0.00	1.60
b-4	1.60	0.00	1.60
b-6	1.60	0.00	1.60
c-3	1.60	0.00	1.60
c-5	1.60	0.00	1.60
d-4	1.60	0.00	1.60
e-3	1.60	0.00	1.60
e-5	1.60	0.00	1.60
f-4	1.60	0.00	1.60
合 計	20.80	0.00	20.80



附 帶 工

[illegible]

「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」