

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 中空鋼管ホルト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 D I	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 D I-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 D I 5箇所		式	1				内 2号
箱抜 D I-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
坑門工本体		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	m ³	140				単 66号
埋戻し	土質区分:土砂, 土質:土砂	m ³	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 グレチク [®] 含	m	1,583				単 68号
集水桝	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				
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：注入式フォボ [®] -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ボ [®] -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）

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
一般管理費等		式	1				
工事価格		式	1				
消費税額及び地方消費税額		式	1				
工事費計		式	1				

一式当り内訳書

単価使用年月	2026.04
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 DI-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-1H1		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- 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- 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		
高压受電設備 契約電力349kW 契約期間17ヶ月		式	1						
低压受電設備 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	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 φ100mm (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	トンネル仮設備保守							
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	トイレ用濁水処理設備							
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号集水桝 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,埴質土、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		
ラス張工[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 ト初完成後に施工		
ラス張工[市場単価]	100m2以上250m2未満, 無	m2	29				単 200号 ト初完成後に施工		
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・ハネ式, 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, オフソカット, 無し, 1,000m3未満, 無し, 無し	m3	90						
掘削	土砂, オフソカット, 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, レキ質土、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, オープンカット, 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号集水柵		箇所	1				単 212号	
2号集水柵		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 φ300		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, ㇿ質土、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		
吹付枠工[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		
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
フレキャストガートレール基礎工 BC種 - 1200		個	4				単 232号 [暫定単価]
1号ガートレール 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	トン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
トン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イル工					
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め固め試験 モールド径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 2000m3/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 DI-F 上半断面	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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	掘削・支保 DIIIa-2 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	
	掘削等 掘削吹付、ロックホールド、金網、鋼製支保		m	1				単 98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)	通常断面, DIII, 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: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)	通常断面, DIII, 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 DI	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/m ³ 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 DI-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/m ³ 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, 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	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, 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 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=3mm 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 DI	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 (大型ブレイカ掘削)	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	
	インバートずり出し工	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 DI-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 (大型ブレイカ掘削)	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
	インバートざり出し工	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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
インバート掘削 DIIIa-1	岩区分:DIII		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 (大型ブレイカ掘削)	DIII, 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	DIII, 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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
インバート掘削 DIIIa-2	岩区分:DIII		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 (大型ブレイカ掘削)	DIII, 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	DIII, 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 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%	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 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%	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	注入式フォアホーク	DⅢa-2 L=3.0m φ27.2 中空鋼管 ボルト8ソフト	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・注土工			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	DI-b-F L=12.5m φ76.3 13ヶ所	単位	本	単価数量	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 DI	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 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 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 キーストプレート 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]
	諸雑費(率)		式	1				鏡吹付材料費 [暫定歩掛]
	諸雑費(率)		式	1				その他材料費 [暫定歩掛]
	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	17.6				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
	ラフテレーンクレーン運転	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]
	諸雑費(率)		式	1				鏡吹付材料費 [暫定歩掛]
	諸雑費(率)		式	1				その他材料費 [暫定歩掛]
	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	1.000-00000 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	
	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 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[油圧伸縮ゾブ型] 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, ｺﾝｸﾘｰﾄﾌﾟﾝﾌﾟ車打設, 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	スライメント組立解体		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	
	スライメント組立・解体	組立, 標準(1.0)	基	1			単 154号	
	スライメント組立・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, 0m ² /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, 110.1m ² /1000m, 440kg/1000m, 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(カット目地) 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`- 径25×700mm		本	3,034.5				
材料費	クロスパ`-(SD345D13)チェア-付W=3.890m部(片側)		m	513.2				チェア-:3.167個/m クロスパ`-:3.985kg/m
材料費	クロスパ`-(SD345D13)チェア-付W=3.690m部(片側)		m	486.8				チェア-:2.903個/m クロスパ`-: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(カット目地) 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 スリップパター 径25×700mm		本	2,608.7				
材料費	クロスパター(SD345D13)チェア付W=4.100m部(片側)		m	512.5				
材料費	クロスパター(SD345D13)チェア付W=3.900m部(片側)		m	487.5				
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	クロスパネ(SD345D13)チェア付W=3.890m部(片側)		m	513.2				
材料費	クロスパネ(SD345D13)チェア付W=3.690m部(片側)		m	486.8				
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 錆付き		本	3,026.3				
材料費	クロスバー(SD345D13)チェア-付W=3.890m部(片側)		m	513.2				
材料費	クロスバー(SD345D13)チェア-付W=3.690m部(片側)		m	486.8				
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	φ200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 ﾌﾟﾚｷﾞｽﾄ集水桝 φ200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	歩車道境界ブロック	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	
	歩車道境界ブロック	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, カブセルプラスチック・カブセルレンズ, 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, ハックホリ山積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, ハックホリ山積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, ハックホリ山積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, ハックホリ山積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), トン補用機械, 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, 770km, 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, 770km, 12m以内, 各種(実数入力), 0, 無	t	1				単 237号 復路
	仮設材等の積み取りし費	積み込み、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 ^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 2000m3/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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	ずり出し工(ダンプトラック運転)		m	342				
	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 ^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 2000m ³ /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 ^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 2000m ³ /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 ^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	ざり出し工(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 ^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	ざり出し工(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(ハバラ), 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 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, 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 93号	集塵機運転	通常断面, DIII, 上半, 50, 電気式 2000m3/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	ざり出し工(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	
	ざり出し工(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	
	ざり出し工(ダンプトラック運転)	通常断面, DIII, 上半, 50, 0.5<L<=1.2km, 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(ハバラ), 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, DIII, 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 2000m3/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	名称・規格	条件	単位	m	単位数量	金額	単価	摘要
	ずり出し工(ダンプトラック運転)		単位	m		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(ハバラ), 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, 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 99号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	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	単位	m	単位数量	1	単価	
	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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	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	単位	m	単位数量	1	単価	
	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=3m 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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	防水工	通常断面, CII, 60, 15.9m, 808.7m	単位	m	単位数量	1	単価	
	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	
	トン補世話役		人	0.158				
	トン補特殊工		人	0.297				
	トン補作業員		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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	防水工	通常断面, DIII, 65, 15.9m, 808.7m	単位	m	単位数量	1	単価	
	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	条件	単位	t	単位数量	金額	単価	摘要
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[油圧伸縮シブ型] 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[油圧伸縮シブ型] 25t吊		日	0.11			
	諸雑費(率)		式	1			
	合計						
	単価						円/t

2次単価表

単価使用年月	2026.04
歩掛適用年月	2026.04
労務調整係数	1.000-00000 0.0 0

単 112号	インバート掘削工 (大型フレッカ掘削)	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				
	大型フレッカ運転		日	0.15				単 279号
	バックホウ(トンネル専用)[後方超小旋回] 排出カース対策型(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	時間	0.94				単 280号
	チェン 大型フレッカ(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, 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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	トンネル出だし工	DI, 普通, 標準	m3	10				
	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) [ワンロード] 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				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] 排出カース対策型(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, 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 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, 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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	トンネル掘り出し工	DI, 普通, 標準	単位	m3	単位数量	10		
	トンネル特殊工		人	0.1				
	ダンプトラック(トンネル工事用) [ワンロード] 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 (大型フレッカ掘削)	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				
	大型フレッカ運転		日	0.15				単 279号
	バックホウ(トンネル専用)[後方超小旋回] 排出カース対策型(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, 0時間	時間	0.94				単 280号
	チェン 大型フレッカ(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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	トンネル掘り出し工	DIII, 普通, 標準	単位	m3	単価数量	10		
	トンネル特殊工		人	0.1				
	ダンプトラック(トンネル工事用)[ワンロード] 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	トンネル掘削均し締固め工	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, 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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	インポートざり出し工	DIII, 普通, 標準	単位	m3	単価数量	10	単価
	トンネル特殊工		人	0.1			単 282号
	ダンプトラック(トンネル工事用) [インポート] 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			
	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	名称・規格	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	
	トンセル世話役		人	0.12				
	トンセル特殊工		人	0.62				
	トンセル作業員		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 シャンクスリーブ(異形スリーブ) SLR38/S32		個	0.059				
	材料費 注入材 本注入用シリカゲル		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	条件	単位	式	単位数量	金額	単価	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	材料費 耐圧テリハリーホース φ12×1.5mホールハブ付		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	条件	単位	式	単位数量	金額	単価	摘要
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					
ドリルジャンボ運転		日	0.22					単 290号 [暫定歩掛]
諸雑費(率)		式	1					[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	1.063-00000 0.0 0

単 128号	打設工	条件	単位	式	単位数量	金額	単価	摘要
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	単価	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 φ76.3		組		25			単 291号
	材料費 ユニットヒット ケーシングリング付		個		25			
	材料費 ヒットアダプター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 ジャンクスリーブ 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 ^レ リ ^ン ・ ^ク 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 ^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]
	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	条件	単位	式	単位数量	金額	単価	摘要
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ボールハブ付		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 ^レ リ ^ン シ ^ン ボ ^ン 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]
	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)	条件	単位	式	単位数量	金額	単価	摘要
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		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	条件	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) ハラ		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	条件	単位	本	単位数量	金額	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	金額	摘要
			本	6		6	
	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	仕持・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
	スライトメントル損料(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	条件	単位	t	単位数量	金額	単価	摘要
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[油圧伸縮シブ型] 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	条件	単位	t	単位数量	金額	単価	摘要
名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要		
土木一般世話役		人	0.3					
鉄筋工		人	2.1					
普通作業員		人	0.2					
ラフテレンクレーン[油圧伸縮シブ型] 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[油圧伸縮シブ型] 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[油圧伸縮シブ型] 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	金額	単価
名称・規格		条件	単位	数量	単価	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	条件	単位	式	単位数量	金額	単価	摘要
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				掘削中期間(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[油圧伸縮ジブ型] 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				
	ラフテレスクレーン[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, 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 タービッパ片吸込 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				
	設備機械工		人	40.8				
	電工		人	40.8				
	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`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ダ [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	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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	コンクリート舗装工(材料)	99.4m ² /100m ² , 0t/100m ² , 0.202t/100m ² , 曲げ 4.5-2.5-40(高炉), 0.15m, 無	単位	m ²	単位数量	100	単価	
	生コンクリート 曲げ4.5-2.5-40 高炉		m ³	15.6				
	アスファルト乳剤 PK-3 フライムコート用		L	126				
	鉄筋金網(SD295) D6×150×150		m ²	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/m 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	1.000-00000 0.0 0

単 181号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	コンクリート舗装工(材料)	93.1m ² /100m ² , 0t/100m ² , 0.13t/100m ² , 曲げ 4.5-2.5-40(高炉), 0.15m, 無	単位	m ²	単位数量	100	単価	
	生コンクリート 曲げ4.5-2.5-40 高炉		m ³	15.6				
	アスファルト乳剤 PK-3 フライムコート用		L	126				
	鉄筋金網(SD295) D6×150×150		m ²	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/m 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	1.000-00000 0.0 0

単 182号	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	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	
	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 プライムコート用		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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	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	
	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/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	1,001.6				
	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		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, 110.1m ² /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		個	0				
	目地板 厚10mm		m ²	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, カブセルブリスム・カブセル 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])新設 カブセルブリスム・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, 再生クラッシュアン 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 191号	1号集水桝 400×400×450	条件	単位	個	単位数量	金額	単価	摘要
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 ラン 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 φ200		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 φ200、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 鋼製クレーニング 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) 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 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 水切モルタル・コンクリート			m3	100				
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		
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		
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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	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
	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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	摘要
	1号U型側溝 PU1-B300-H300 L=600		単位	m	単位数量	1	単価
	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/	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			
基礎砕石		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			
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	条件	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 ステンレス縞鋼板(t=3mm)800×1000 穴φ14×4			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				
基礎砕石		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, 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				
基礎砕石		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	条件	単位	箇所	単位数量	金額	単価	摘要
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				
	基礎砕石	12.5cmを超え17.5cm以下, 再生クワッシュン 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	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			
	基礎砕石	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			
基礎砕石		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 φ300	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			m ³	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	条件	単位	m	単価数量	10	単価	概要
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, 再生クラッシュレン 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		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), フライムコート 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 CO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 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			
	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, 1.6m/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	フレキストカートレベル基礎工 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
フレキスト擁壁設置		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号カートレベル 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(カートレベル設置工)		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	大型ﾌﾞﾚｰｶ運転		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	
	大型ﾌﾞﾚｰｶ運転		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(ハバラ) , 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) ハバラ		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(ハバラ), 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) ハバラ		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(ハバラ),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) ハバラ		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(ハバラ), 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) ハバラ		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	0.182				
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(ハバラ), 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) ハバラ		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	大型フレカ運転		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				
	大型フレカ(ペーサマシン含む)NATM用機械 排ガス(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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	ハ型枠工(製作)		単位	m2	単位数量	100		
	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	名称・規格	条件	単位	数量	単価	金額	単価	摘要
	インバート型枠工(設置・撤去)		単位	m2	単位数量	100		
	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 90~110m ³ /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 ^ク [ホイール式] (NATM用機械) (第3次)3フ ^ー ム・2ハ ^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 ^ク [ホイール式] (NATM用機械) (第3次)3フ ^ー ム・2ハ ^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[油圧伸縮ジブ型] 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[油圧伸縮ジブ型] 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 リシ ^ャ ンボ ^ノ 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	544				
ト ^レ リシ ^ャ ンボ ^ノ [ホイール式] (NATM用機械) (第3次)37 [°] -4 [・] 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	1.063-00000 0.0 0

単 291号	材料費 溝付鋼管 普通鋼管 φ76.3	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) φ76.3*4.2*3430シュー付		本	1			
	材料費 溝付鋼管(中間スリット無) φ76.3*4.2*3030		本	2			
	材料費 溝付鋼管(端末縦横スリット) φ76.3*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	名称・規格	条件	単位	日	単位数量	金額	単価	摘要
	ウレタン注入ポンプ 運転						1	
	電力料 高圧常時		kwH		37.8			
	ウレタン注入ポンプ 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) ハラ		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	名称・規格	条件	単位	日	単位数量	金額	単価	摘要
	コンクリート吹付機運転						1	
	電力料 高圧常時		単位 kWh	数量 363	単価			
	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	アジテータトラック(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				
アジテータトラック(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25m ³ /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 15m ³ ×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 ^シ ヤ ^ン ホ ^フ 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	544				
	ト ^レ リ ^シ ヤ ^ン ホ ^フ [ホイール式] (NATM用機械) (第3次)37 [°] -4 [・] 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	名称・規格	条件	単位	日	単位数量	金額	単価	摘要
	コンクリート吹付機運転						1	
	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: 17h	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	
	ハ°イ°ロハマ施工による 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]
	ハ°ネ工工事(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	
	ハブボルト施工による 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° 祉工事(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	名称・規格	条件	単位	時間	単位数量	金額	単価	摘要
	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	
	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	名称・規格	条件	単位	時間	単位数量	金額	単価	摘要
	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			1	
	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	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				
	コンクリートベアラ[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[油圧伸縮シブ型] 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[油圧伸縮シブ型] 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 鋼製クレーニング柵蓋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	ホイールロータ [®] 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	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	大型フレカ運転		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				
	大型フレカ(ペーサマシン含む)NATM用機械 排ガス(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)[ワンポート] 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	名称・規格	条件	単位	本	単位数量	金額	単価	摘要
	ハ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	人	0.357			10	
	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	名称・規格	条件	単位	本	単位数量	金額	単価	摘要
	ハイロハンマ施工による H形鋼引抜き	陸上, 電動式60kW, 9m以下	人	0.172			10	
	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	名称・規格	条件	単位	日	単位数量	金額	単価	摘要
	ハイロハンマ杭打機運転 (陸上施工)	打込み, 電動式60kW, H300	単位	日			1	
	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・ラジシブ] 排出ガス対策型(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	名称・規格	条件	単位	日	単位数量	金額	単価	摘要
	ハイブロンマ杭打機運転 (陸上施工)	引抜き, 電動式60kW	単位	日			1	
	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				
	ハイブロンマ(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・ラジシブ] 排出ガス対策型(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〔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・コンパインド式〕	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	標準テッキタイプ 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[油圧伸縮ジブ型]	16t吊	日	0.964	46,282	
L001130006	ラフテレンクレーン[油圧伸縮ジブ型]	25t吊	日	50.603	2,692,099	
L001180001	タンパ及びバラン	質量 60～80kg	日	22.243	14,456	
L001210001	アスファルトフィニッシャ	[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ャ	[ホイール型]舗装幅2.3～6.0m	日	0.272	8,915	
M000101103	ブルドーザ[普通]	排出ガス対策型(2014年規制) 15t級	供用日	1.914	49,756	
M000201100	小型バックホウ(クローラ型)[後方超小旋回型]	超低騒音型 排ガス型(第3次) 山積0.09m3	供用日	5.588	31,731	
M000202034	バックホウ(クローラ)[標準]	排ガス型(第1次) 山積1.4m3	供用日	161.482	4,069,028	
M000202062	バックホウ(クローラ)[標準・クレーン機能付き]	排ガス型(第1次) 山積0.45m3 2.9t吊	供用日	1.297	13,224	
M000202090	バックホウ(クローラ型)[標準型・超低騒音型]	排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0.8m3	供用日	21.548	433,077	
M000202090	バックホウ(クローラ型)[標準型・超低騒音型]	排出ガス対策型(第3次基準値) 山積0.8m3	時間	126.208	705,505	
M000202096	バックホウ(クローラ)[後方超小旋回型]	排ガス型(第2次) 山積0.28m3	供用日	32.554	275,371	
M000202123	バックホウ(クローラ)[後方超小旋回・超低騒音]	排出ガス対策型(2014年規制) 山積0.45m3	供用日	8.033	146,178	
M000202128	バックホウ(クローラ)[後方超小旋回・超低騒音]	クレーン付2014年 山積0.45m3吊2.9t	供用日	2.624	54,834	
M000202129	バックホウ(クローラ)[後方超小旋回・超低騒音]	クレーン付2014年 山積0.5m3 吊2.9t	供用日	17.586	370,839	
M000202142	バックホウ(クローラ型)[標準型]	排出ガス対策型(2014年規制) 山積0.8m3	供用日	10.381	223,080	
M000301002	タンポトラック[オンロード・タイヤセーブル]	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	ダンプトラック[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]	ベストトラック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	供用日	0.303	10,668	
M000503008	ハイパロハンマ(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)37°-M・2バスケット 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)37°-M・2バスケット 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	ダンプトラック(トンネル工用)[オンロード]	10t積	供用日	1,466.079	29,028,371	
M000619014	ダンプトラック(トンネル工用)[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2000m ³ /min級	日	283.901	27,992,687	
M000640022	コンクリートポンプ車[バッチ型・定置式]	一括練り混ぜタイプ 能力25m ³ /h	供用日	407.372	11,895,275	
M000640025	骨材ホッパ	15m ³ ×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30m ³ /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60m ³ /h	日	222	34,188,000	
M000701021	モータレータ[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	アジテータトラック(トラックミキサ)	トラック架装型 混合容量4.2～4.5m ³	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 55m ³ /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・フォーム式]	圧送能力 90～110m ³ /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・フォーム式]	圧送能力 90～110m ³ /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ー[勾配可変型]	舗装幅 5.0～8.5m	時間	81.613	4,268,359	
M001010003	コンクリートベアラ[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ー[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）

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
M002065004	水槽(一般工事用)[鋼板製簡易水槽]	20m3	供用日	434.28	942,387	
	合計額				517,516,021	

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 砂砕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) チェア一付W=3.890m部(片側)	m	1,060	
材料費	クロスバー (SD345D13) チェア一付W=3.690m部(片側)	m	1,020	
材料費	クロスバー (SD345D13) チェア一付W=4.100m部(片側)	m	970	
材料費	クロスバー(SD345D13) チェア一付W=3.900m部(片側)	m	970	
材料費	クロスバー(SD345D13) チェア一付W=3.890m部(片側)	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) チェア一付W=3.690m部(片側)	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	プレキャスト集水柵 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	ジャンクスリーブ 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	セントラライザー	組	68,000	
材料費	サブセントラライザー	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	ロックホルト工 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

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）	m ³	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	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バイリング	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)	m ²	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	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	
		集水柵						
			プレキャスト集水柵	円形水路柵 φ200, L=1000	箇所	34	34	

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
	縁石工							
		縁石工						
			歩車道境界ブロック	180/205×250×600	m	1,617.4	1,617	
	標識工							
		小型標識工						
			壁面取付金具	250X300X9t	基	2	2	
			標識板	カプセルプリズム 2.00×1.30	枚	2	2	

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 掘削 断面積 (m ²)	断面積 範囲 (m ²)	片押 延長 L1 (m)	坑外片道 運搬距離 L2 (m)	掘削延長		掘削 延長 合計 (m)	ずり出し延長					ずり出し 延長 合計 (m)	セメント の種類 規格	ロックボルト 使用区分 (長さ×周方向間隔 ×延長方向間隔) 材料	ロックボルト			先受けボルト 1m当り 増減本数 (本)	注入急結剤 1m当り 本数 (本)	備 考			
						ずり出し延長 1.2km以下の 区間 (m)	ずり出し延長 1.2km超えの 区間 (m)		L≤0.5km (m)	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)				ロックボルト 1m当り 増減の有無	ロックボルト 1m当り 増減本数 (本)	
C II	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								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					
D I	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	266.710	240.000	266.710	266.710	94.710	172.000							266.710		15.0	1.0	15.00	有	1.00	-		小口径長尺鋼管F 25.0本/9.0m
		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						
D I-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 掘削 断面積 (m ²)	断面積 範囲 (m ²)	片押 延長 L1 (m)	坑外片道 運搬距離 L2 (m)	掘削延長		掘削 延長 合計 (m)	ずり出し延長					ずり出し 延長 合計 (m)	セメント の種類 規格	ロックボルト 使用区分 (長さ×周方向間隔 ×延長方向間隔) 材料	ロックボルト			ロックボルト 1m当り 増減の有無 (本)	ロックボルト 1m当り 増減本数 (本)	先受けボルト 1m当り 増減本数 (本)	注入急結剤 1m当り 本数 (本)	備 考					
						ずり出し延長 1.2km以下の 区間 (m)	ずり出し延長 1.2km超えの 区間 (m)		L≤0.5km (m)	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)														
		45	42.5≤A<47.5																										
		50	47.5≤A<52.5	68.100	240.000	68.100		68.100	27.685	40.415									6.0	1.0	6.00	有	2.00	-1.00			19.5本/m		
		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									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																										
合計					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)														
		45	42.5≤A<47.5																										
		50	47.5≤A<52.5	6.000	240.000	6.000		6.000	6.000										6.0	1.0	6.00	有	2.00	-20.50			注入式FP 19.5本/m		
		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										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																										
合計					12.000	480.000	12.000	12.000	12.000						12.000			8.00			-20.50								

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)	
C II	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			-	-	-	-	
D I	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			-	-	-	-	
D I-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			-	-	-	-	
D III a-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			-	-	-	-	
D III a-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 (m)	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	-	-	-	-	-	-	-	-								

トンネル延長調書

1-2-1. 基本延長調書

(NO.90~NO.91 Br=10.710)

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	C II	D I	D I -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	D I	68.000	1003.710	0.5km<L≤1.2km	-	68.000	-	-	-	-		
No. 61 + 6.000 ~ 66 + 8.000	C II	102.000	935.710	0.5km<L≤1.2km	102.000	-	-	-	-	-		
No. 66 + 8.000 ~ 72 + 5.000	D I -f	117.000	833.710	0.5km<L≤1.2km	-	-	117.000	-	-	-		
No. 72 + 5.000 ~ 77 + 1.000	C II	96.000	716.710	0.5km<L≤1.2km	96.000	-	-	-	-	-		
No. 77 + 1.000 ~ 82 + 5.000	D I	104.000	620.710	0.5km<L≤1.2km	-	104.000	-	-	-	-		
No. 82 + 5.000 ~ 83 + 1.710	C II	16.710	516.710	0.5km<L≤1.2km	16.710	-	-	-	-	-		
No. 83 + 1.710 ~ 88 + 11.000	C II	109.290	500.000	L≤0.5km	109.290	-	-	-	-	-		
No. 88 + 11.000 ~ 91 + 0.000	D I	59.710	390.710	L≤0.5km	-	59.710	-	-	-	-		
No. 91 + 0.000 ~ 91 + 18.000	C II	18.000	331.000	L≤0.5km	18.000	-	-	-	-	-		
No. 91 + 18.000 ~ 93 + 13.000	D I	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		

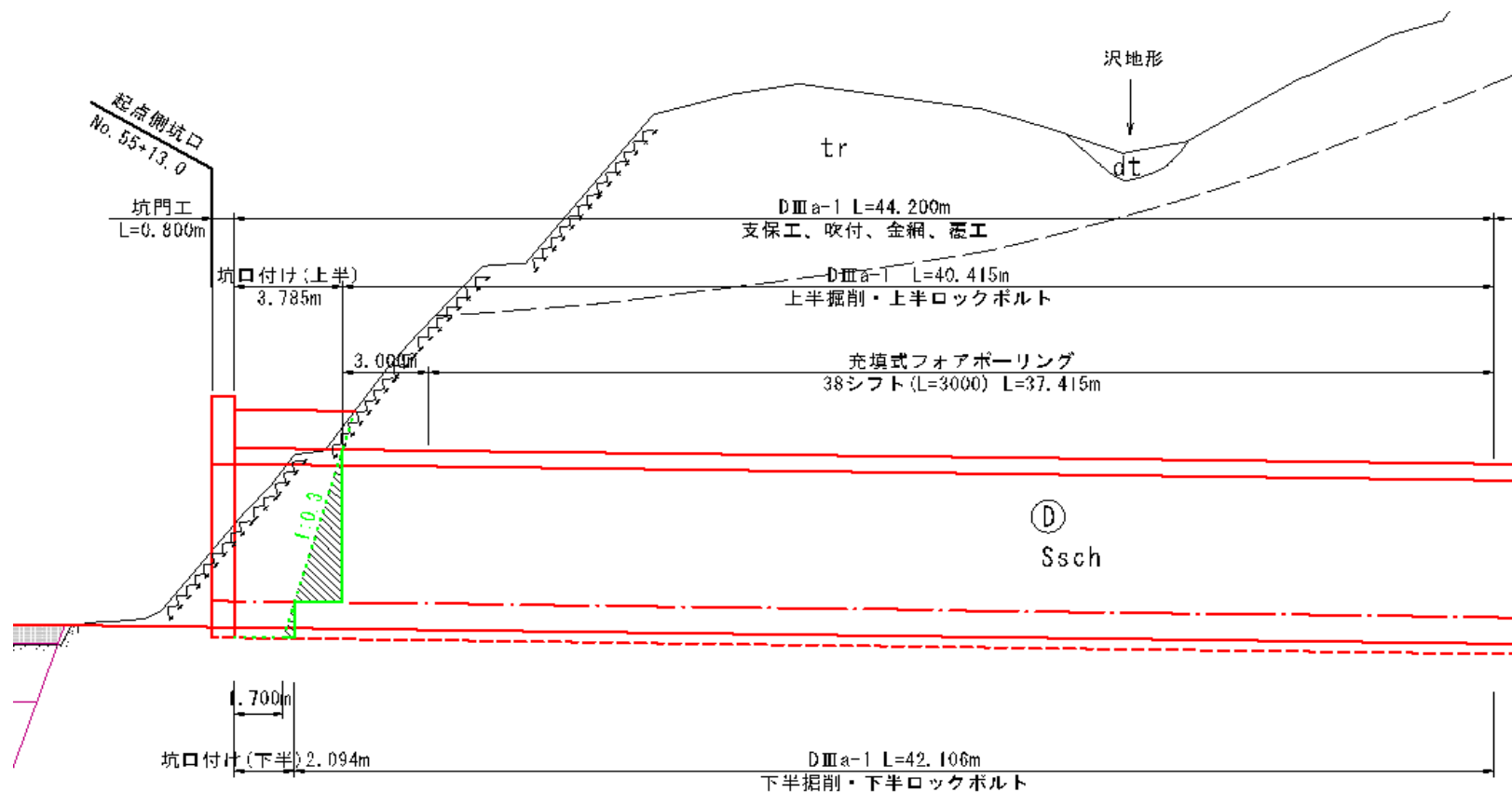
1-2-3. 工種別延長調書

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	上半 有り	下半 有り	上半 有り	下半 有り	上半 有り			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	
覆工コンクリート ・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		

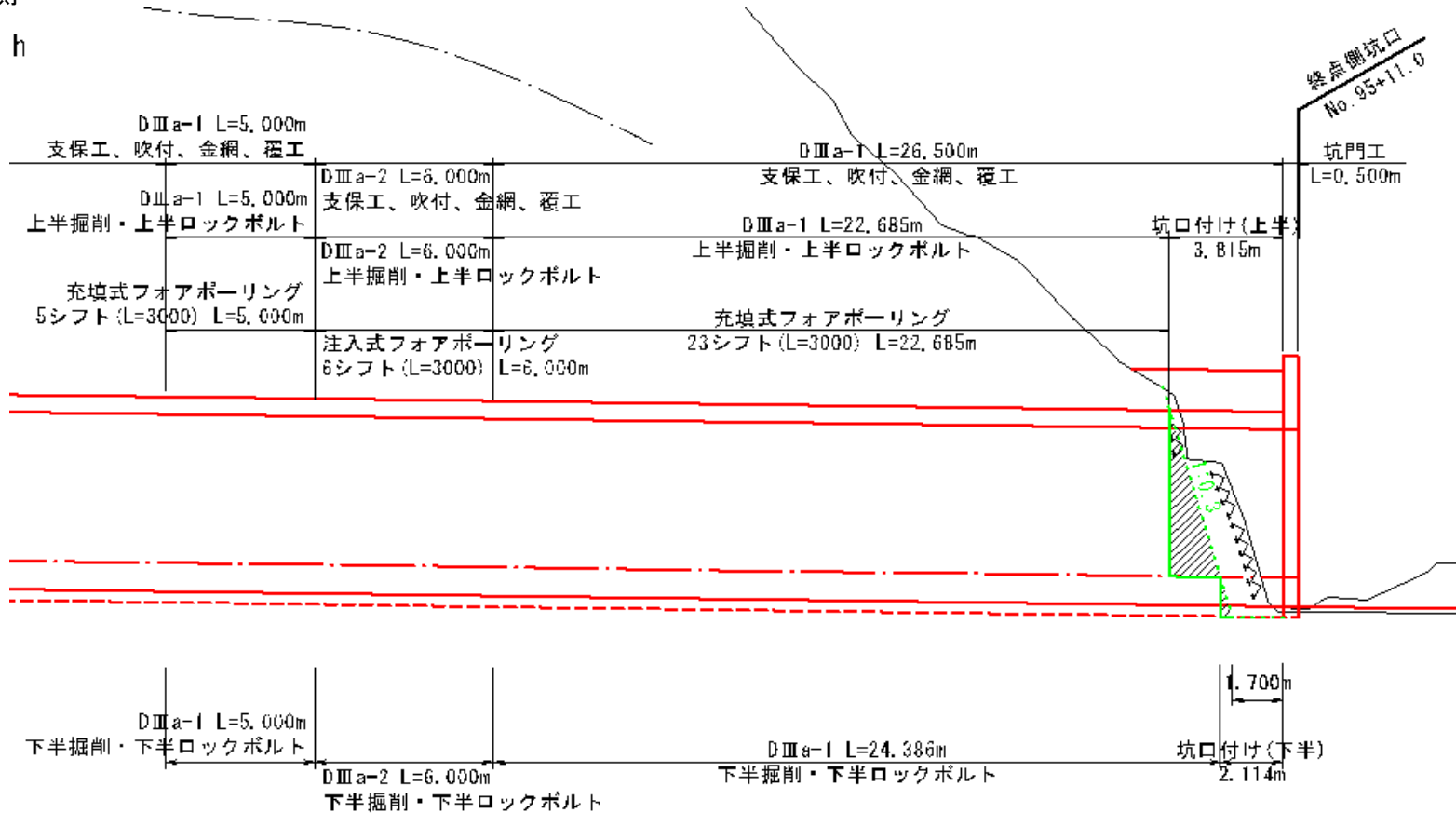
1-2-4. 坑口部延長内訳

1. 起点側



・ DIII a-1	45.000 m	・ DIII a-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	$27.000 - 0.500 = 26.500$ m
・ 面壁厚	0.500 m	・ 上半	$26.500 - 3.815 = 22.685$ m
・ 坑口付け (上半)	3.815 m	・ 下半	$26.500 - 2.114 = 24.386$ m
・ 坑口付け (下半)	2.114 m	・ インバート	$26.500 + 0.500 = 27.000$ m

全区間での平均横断勾配

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

※道路中心を原点とする。

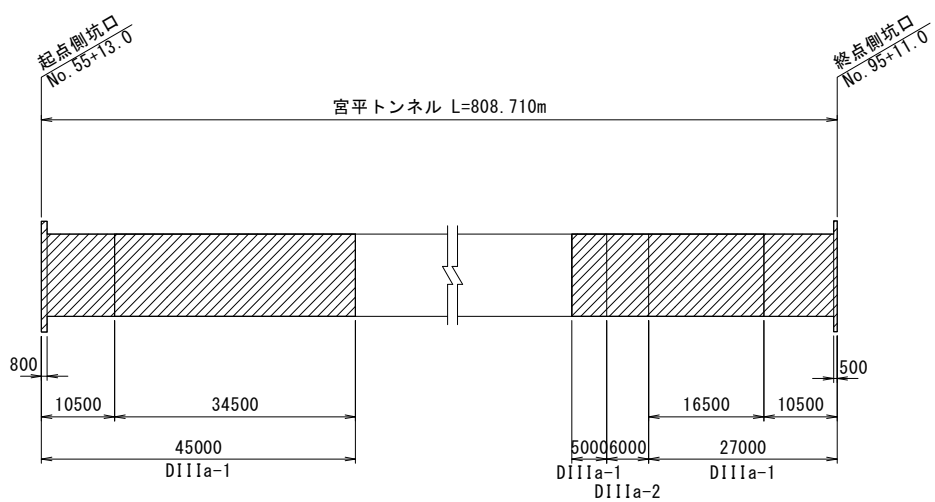
区間別 平均横断勾配の算出

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 (%)
C II	無	342.000	-847.321	597.105	-2.478	1.746
D I	有	266.710	-642.858	363.774	-2.410	1.364
D I-f	有	117.000	-351.000	351.000	-3.000	3.000
D III a-1	有	77.000	17.775	-62.034	0.231	-0.806
D III a-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

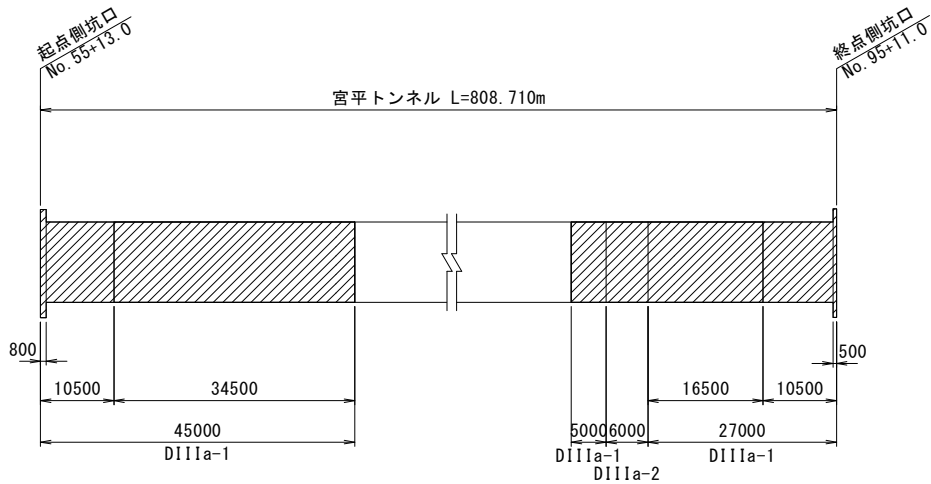
(1) アーチ部補強鉄筋

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				
	D22				D25~D16 W=26,537 kg
	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	



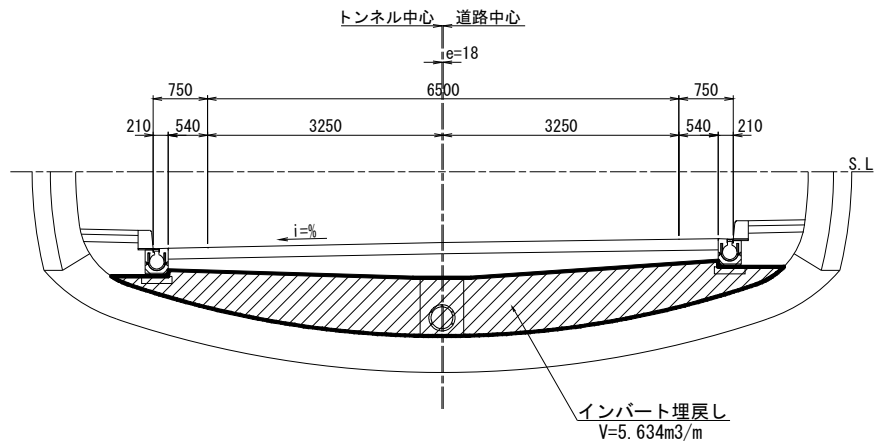
(3) インバート部 型枠数量

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
DIII a-1	77.000	1.390	107.0	10.5	8	5.468	43.7	0.500	38.5	189.2
DIII a-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	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	
D III a-1	77.000	5.634	433.8	
D III a-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	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 ・単位数は支保パターン図
φ76.3, 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 ・単位数は支保パターン図
中空鋼管ボルト φ27.2 L=3.0m	D III a-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。

(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 (m ³ /m)	備考
断面区分	加背	断面積(m ²)	断面区分	断面積(m ²)	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]

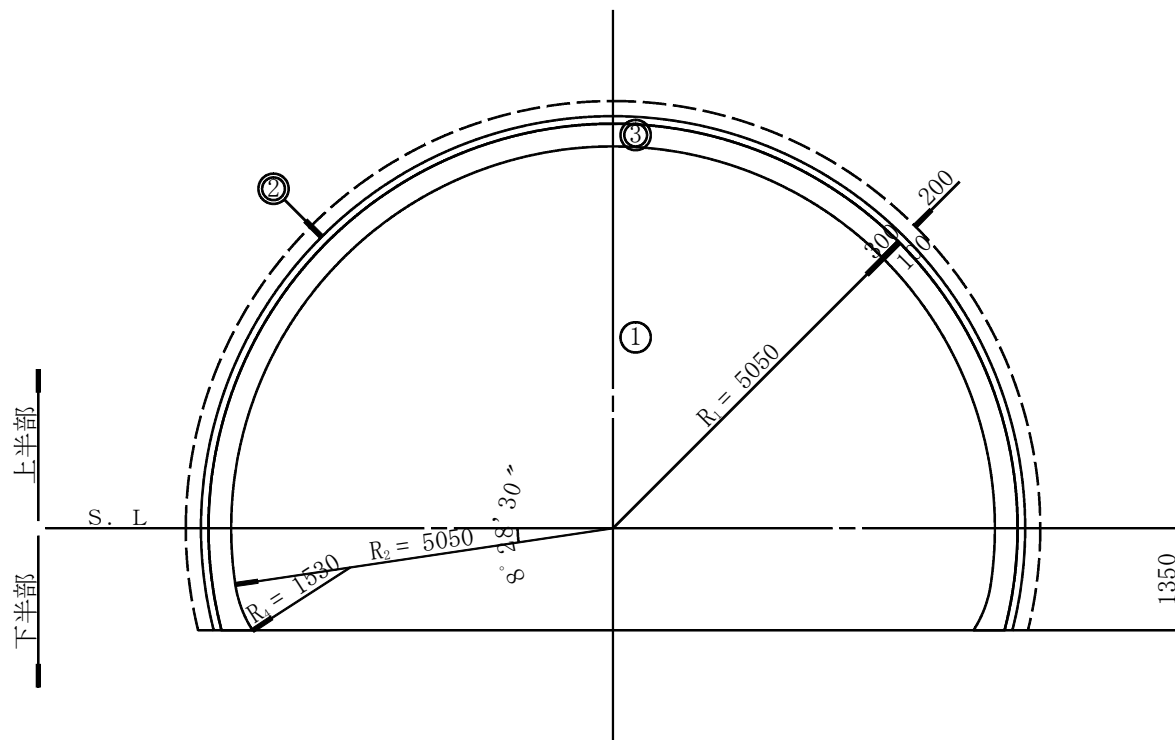
項 目		単 位	CII	DI	DI-f	DIIIa-1	DIIIa-2	
積 算 部 掛 摘 要 断 面 積	全断面	m ³ /m	60	—	—	—	—	
	上半	m ³ /m	—	50	50	50	50	
	下半	m ³ /m	—	15	15	15	15	
覆工・防水 摘要断面面積		全断面	m ³ /m	60	60	60	65	65
掘	設 計	全断面	m ³ /m	61.220	—	—	—	—
		上半	m ³ /m	—	47.517	47.517	50.144	50.144
		下半	m ³ /m	—	14.700	14.700	15.109	15.109
		盤下げ	m ³ /m	—	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 フォアポーリング	上半	本/ヶ所	—	—	—	19.5	—	
	長さ	m	—	—	—	3.000	—	
注 入 式 フォアポーリング	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

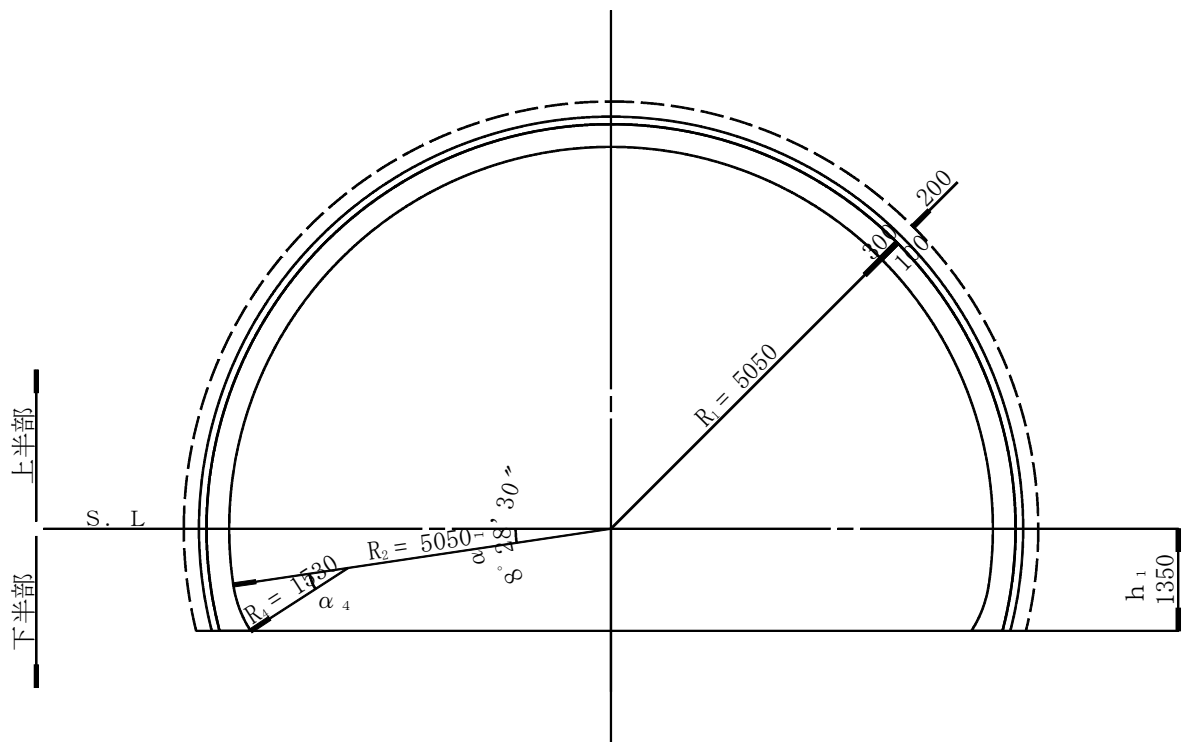
標準断面

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

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

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

$$\alpha_1 = 8^\circ 47' 49.805''$$

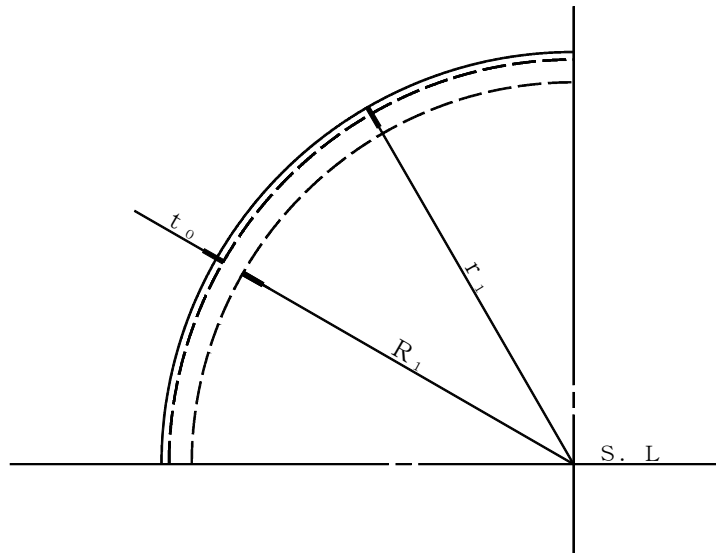
$$\alpha_4 = 24^\circ 43' 28.292'', h_1 = 1.350, \text{ 余掘 } t = 0.200$$

$$L_1 = R_2 - R_1 = 5.050 - 5.050 = 0.000$$

1) 掘削

(1) 設計断面

a. 上部半断面

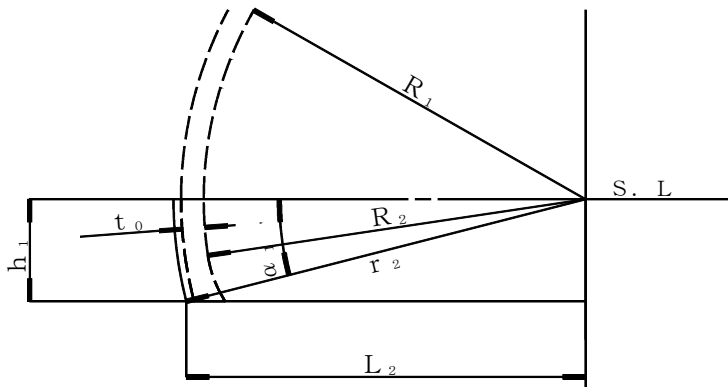


$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.300$
 変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.100$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 &= 5.450 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_a &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.450^2 \times 1/2 &= 46.656578 \\ & &= \underline{46.657 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

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

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 &= 5.450 \end{aligned}$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.450^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.280152$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.450} = 14.3418315$$

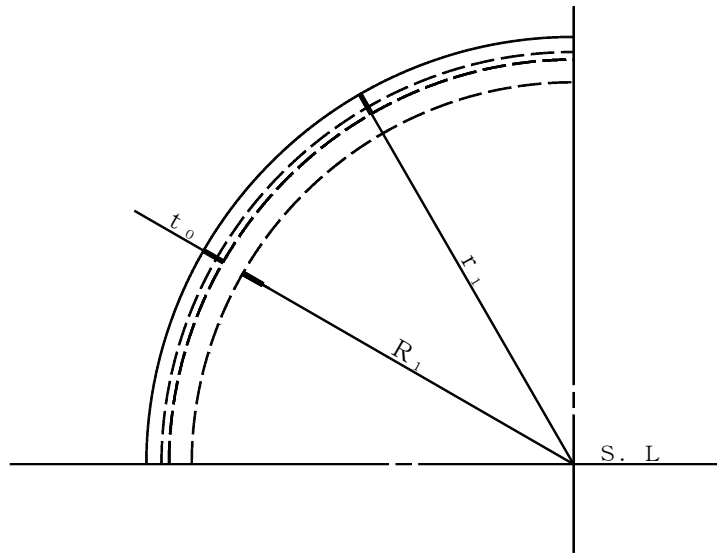
$$\begin{aligned} V_{b-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.450^2 \times 14.3418315 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.280152) \times 1.350 = 0.153346 \end{aligned}$$

$$V_{b-2} = L_2 \times h_1 = 5.280152 \times 1.350 = 7.128205$$

$$\begin{aligned} V_b &= (V_{b-1} + V_{b-2}) \times 2 \\ &= (0.153346 + 7.128205) \times 2 \\ &= 14.563102 \\ &= \underline{14.563 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 上部半断面



$$R_1 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300$$

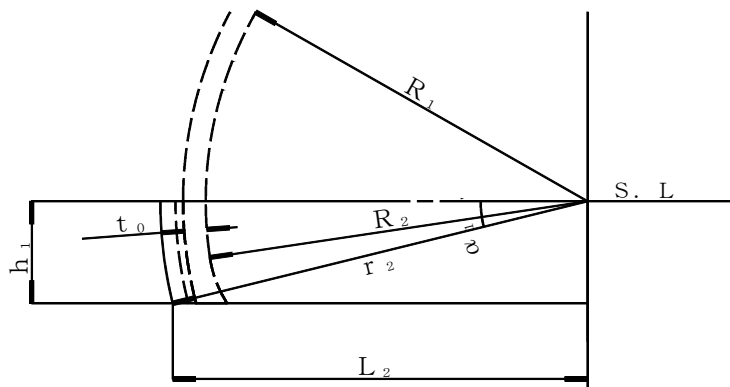
$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.100$$

$$\text{余掘 } t = 0.200$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 + 0.200 &= 5.650 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sa} &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.650^2 \times 1/2 &= 50.143746 \\ & &= \underline{50.144 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

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

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 + 0.200 \end{aligned} \quad = 5.650$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.650^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.486347$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.650} = 13.8238719$$

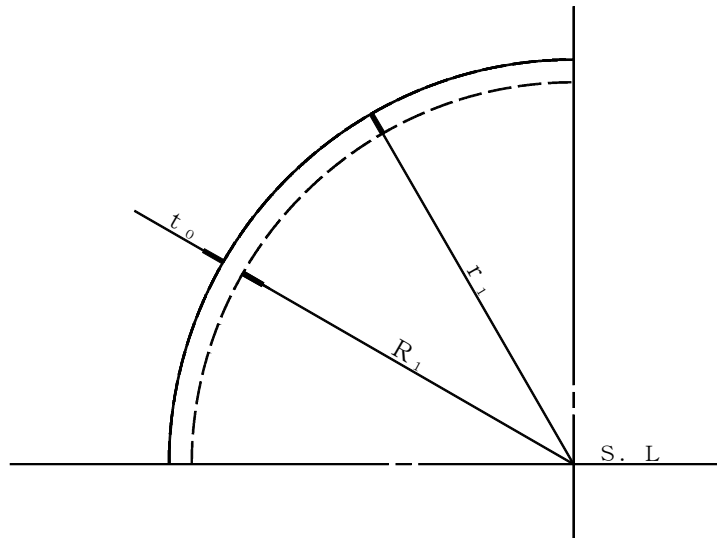
$$\begin{aligned} V_{sb-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.650^2 \times 13.8238719 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.486347) \times 1.350 = 0.147720 \end{aligned}$$

$$V_{sb-2} = L_2 \times h_1 = 5.486347 \times 1.350 = 7.406568$$

$$\begin{aligned} V_{sb} &= (V_{sb-1} + V_{sb-2}) \times 2 \\ &= (0.147720 + 7.406568) \times 2 \\ &= \underline{15.109 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

2) 吹付けコンクリート

a. 上部半断面

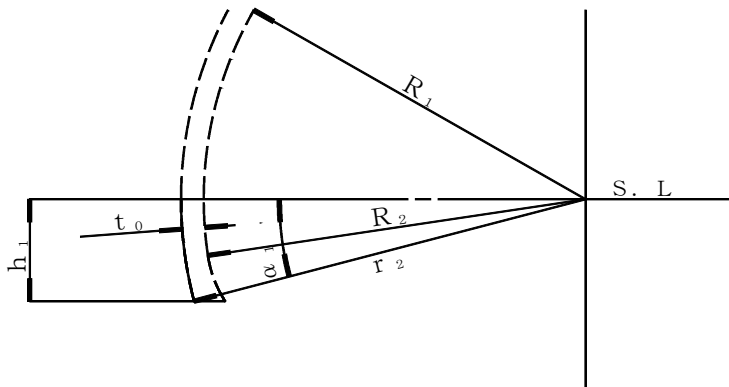


$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.300$
 変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.100$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 &= 5.350 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} Fa &= 2\pi \times r_1 \times 1/2 = 2\pi \times 5.350 \times 1/2 &= 16.807521 \\ & &= \underline{16.808 \text{ m}^2/\text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.100$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.300 + 0.000 = 5.350$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.350} = 14.6158144$$

$$Fb = 2\pi \times r_2 \times \alpha_1' / 360^\circ \times 2$$

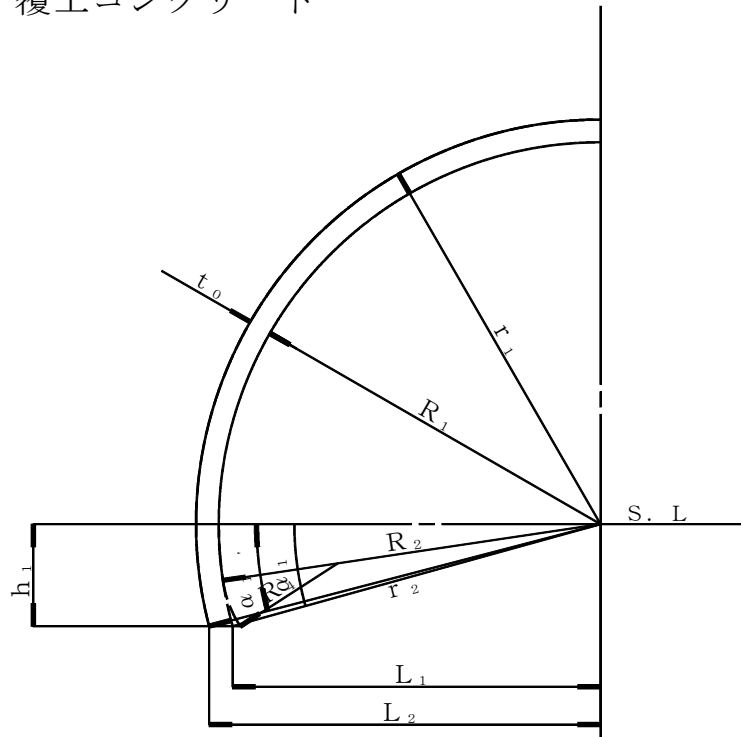
$$= 2\pi \times 5.350 \times 14.6158144 / 360^\circ \times 2 = 2.729507$$

$$= \underline{2.730 \text{ m}^2 / \text{m}}$$

3) コンクリート

(1) 設計断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$r_1 = R_1 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$L_1 = \sqrt{R_2^2 - h_1^2} = \sqrt{5.050^2 - 1.350^2} = 4.866210$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} = \sqrt{5.350^2 - 1.350^2} = 5.176872$$

$$\alpha_1 = \sin^{-1} \frac{h_1}{R_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.050} = 15.5052536$$

$$\alpha_1' = \sin^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \sin^{-1} \frac{1.350}{5.350} = 14.6158144$$

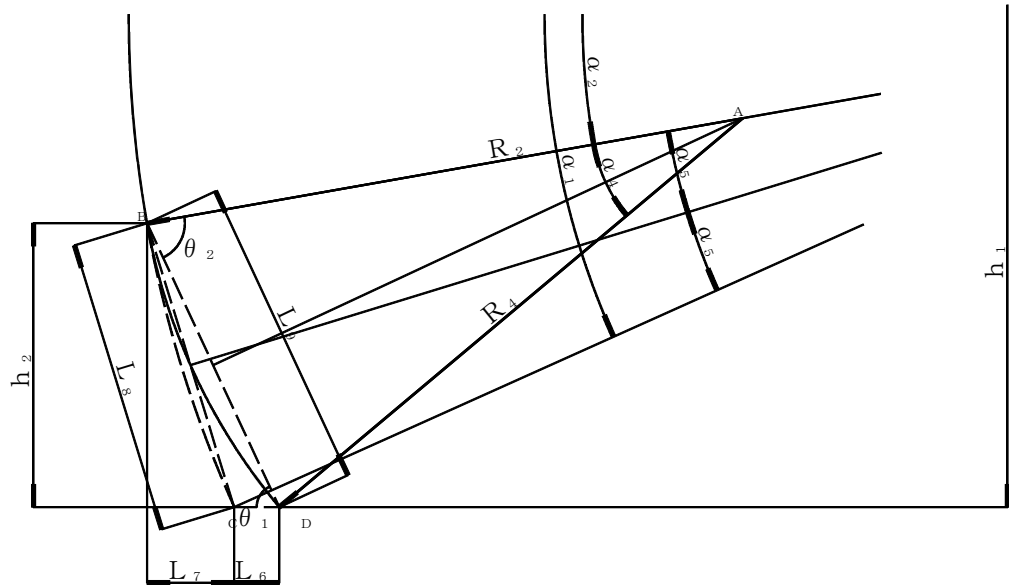
アーチ部

$$\begin{aligned} V_1 &= \pi \times (r_1^2 - R_1^2) \times 1/2 \\ &= \pi \times (5.350^2 - 5.050^2) \times 1/2 &= 4.900885 \end{aligned}$$

側壁部

$$\begin{aligned} v_1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\ &= \pi \times 5.350^2 \times 14.6158144 / 360^\circ &= 3.650715 \\ v_2 &= h_1 \times L_2 / 2 = 1.350 \times 5.176872 / 2 &= 3.494389 \\ v_3 &= \pi \times R_2^2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\ &= \pi \times 5.050^2 \times 15.5052536 / 360^\circ &= 3.450714 \\ v_4 &= 1/2 \times h_1 \times L_1 = 1/2 \times 1.350 \times 4.866210 &= 3.284692 \end{aligned}$$

覆工拡幅



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, h_1 = 1.350, L_6 = 0.100$$

$$\alpha_1 = 15.5052536, \alpha_2 = 8.4749805$$

$$B_x = R_2 \times \cos \alpha_2 - (R_2 - R_1) = 5.05000 \times \cos 8.4749805 - (5.050 - 5.050) = 4.994856$$

$$B_y = R_2 \times \sin \alpha_2 = 5.05000 \times \sin 8.4749805 = 0.744256$$

$$C_x = R_2 \times \cos \alpha_1 - (R_2 - R_1) = 5.05000 \times \cos 15.5052536 - (5.050 - 5.050) = 4.866210$$

$$C_y = h_1 = 1.350000$$

$$D_x = C_x - L_6 = 4.866210 - 0.100 = 4.766210$$

$$D_y = h_1 = 1.350000$$

$$h_2 = C_y - B_y = 1.350000 - 0.744256 = 0.605744$$

$$L_7 = B_x - C_x = 4.994856 - 4.866210 = 0.128646$$

$$L_8 = \sqrt{L_7^2 + h_2^2} = \sqrt{0.128646^2 + 0.605744^2} = 0.619254$$

$$L_9 = \sqrt{(L_7 + L_6)^2 + h_2^2} = \sqrt{(0.128646 + 0.100)^2 + 0.605744^2} = 0.647460$$

$$\theta_1 = \sin^{-1} \frac{h_2}{L_9} = \sin^{-1} \frac{0.605744}{0.647460} = 69.3203902$$

$$\theta_2 = \theta_1 + \alpha_2 = 69.3203902 + 8.4749805 = 77.7953707$$

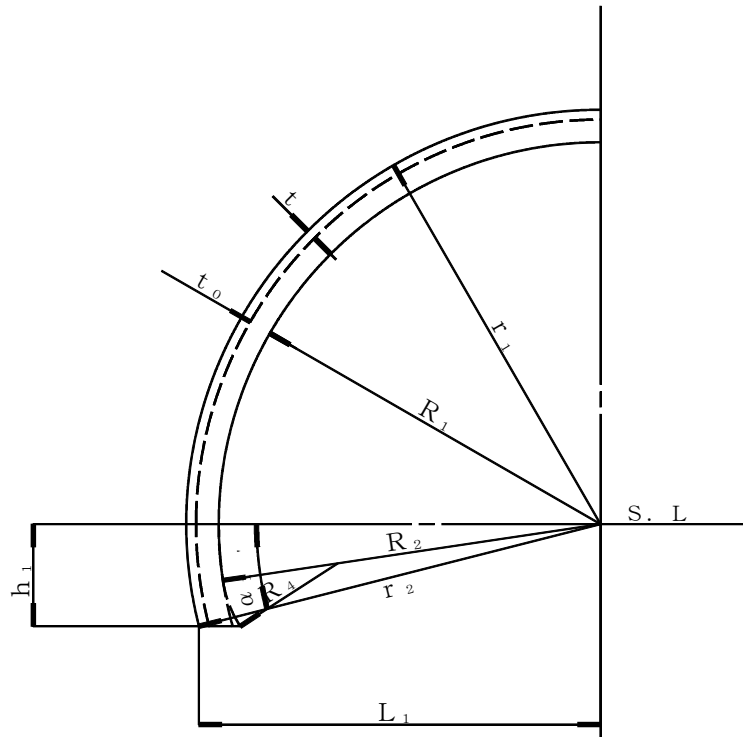
$$\alpha_5 = (\alpha_1 - \alpha_2) / 2 = (15.5052536 - 8.4749805) / 2 = 3.5151366$$

$$\begin{aligned}
R_4 &= 1/2 \times L_9 / \text{Cos } \theta_2 \\
&= 1/2 \times 0.647460 / \text{Cos } 77.7953707 &= 1.531 \\
& & \doteq 1.530 \\
A_x &= (R_2 - R_4) \times \text{Cos } \alpha_2 - (R_2 - R_1) \\
&= (5.050 - 1.530) \times \text{Cos } 8.4749805 - (5.050 - 5.050) &= 3.481563 \\
A_y &= (R_2 - R_4) \times \text{Sin } \alpha_2 \\
&= (5.050 - 1.530) \times \text{Sin } 8.4749805 &= 0.518768 \\
\alpha_4 &= \text{Sin}^{-1} \frac{(D_y - A_y)}{R_4} - \alpha_2 \\
&= \text{Sin}^{-1} \frac{(1.350000 - 0.518768)}{1.530} - 8.4749805 &= 24.4328292 \\
L_9 &\text{ を } R_4 \text{ より再計算} \\
L_9 &= R_4 \times \text{Sin}(\alpha_4 / 2) \times 2 \\
&= 1.530 \times \text{Sin}(24.4328292 / 2) \times 2 &= 0.647511 \\
D_x &= A_x + R_4 \times \text{Cos}(\alpha_2 + \alpha_4) \\
&= 3.481563 + 1.530 \times \text{Cos}(8.4749805 + 24.4328292) &= 4.766068 \\
L_6 &= C_x - D_x = 4.866210 - 4.766068 &= 0.100142 \\
\theta_2 &= (180^\circ - \alpha_4) / 2 = (180^\circ - 24.4328292) / 2 &= 77.7835854 \\
\theta_1 &= \theta_2 - \alpha_2 = 77.7835854 - 8.4749805 &= 69.3086049
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_5 &= 1/2 \times L_9 \times L_6 \times \text{Sin } \theta_1 \\
&= 1/2 \times 0.647511 \times 0.100142 \times \text{Sin } 69.3086049 &= 0.030330 \\
v_6 &= \pi \times R_4^2 \times \alpha_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_9 \times R_4 \times \text{Sin } \theta_2 \\
&= \pi \times 1.530^2 \times 24.4328292 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 0.647511 \times 1.530 \times \text{Sin } 77.7835854 &= 0.014990 \\
v_7 &= \pi \times R_2^2 \times \alpha_5 \times 2 / 360^\circ - 1/2 \times L_8 \times R_2 \times \text{Cos } \alpha_5 \\
&= \pi \times 5.050^2 \times 3.5151366 \times 2 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 0.619254 \times 5.050 \times \text{Cos } 3.5151366 &= 0.003922 \\
v_8 &= v_5 - v_6 + v_7 = 0.030330 - 0.014990 + 0.003922 &= 0.019262 \\
V_2 &= v_1 + v_2 - (v_3 + v_4) + v_8 \\
&= 3.650715 + 3.494389 - (3.450714 + 3.284692) + 0.019262 &= 0.428960 \\
V_{c1} &= V_1 + V_2 \times 2 = 4.900885 + 0.428960 \times 2 &= 5.758805 \\
& &= \underline{5.759 \text{ m}^3 / \text{m}}
\end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 覆工コンクリート



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

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{余巻 } t = 0.130$$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t = 5.050 + 0.300 + 0.130 = 5.480$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t = 5.050 + 0.300 + 0.130 = 5.480$$

$$L_1 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} = \sqrt{5.480^2 - 1.350^2} = 5.311111$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.480} = 14.2616501$$

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

$$\begin{aligned}
 v_{S1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.480^2 \times 14.2616501 / 360^\circ = 3.737475
 \end{aligned}$$

$$v_{S2} = 1/2 \times h_1 \times L_1 = 1/2 \times 1.350 \times 5.311111 = 3.585000$$

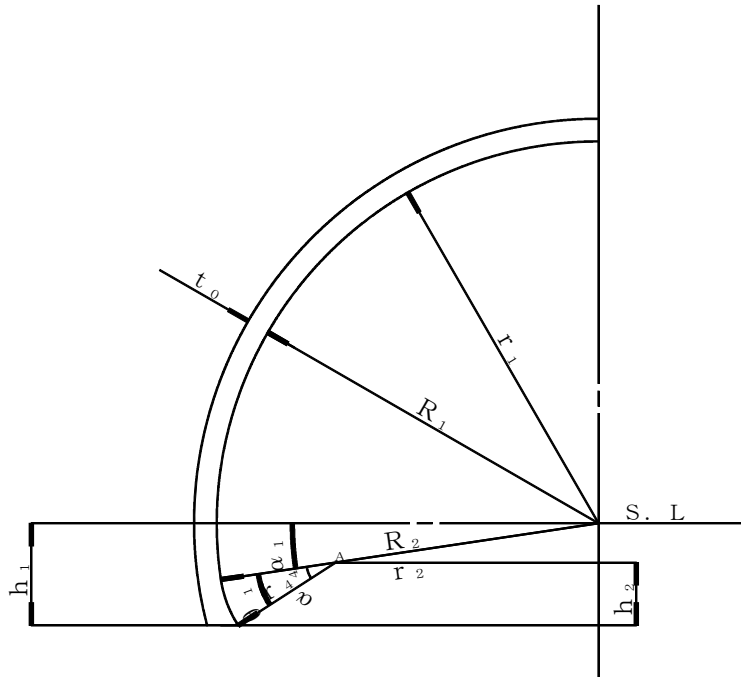
$$v_{S3} = \text{設計断面, 覆工コンクリート側壁部 } v_3 \sim v_4 \text{ の合計} = 6.735406$$

$$v_8 = \text{設計断面に同じ} = 0.019262$$

$$\begin{aligned}
 V_{S2} &= v_{S1} + v_{S2} - v_{S3} + v_8 \\
 &= 3.737475 + 3.585000 - 6.735406 + 0.019262 = 0.606331
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{CS1} &= V_{S1} + V_{S2} \times 2 = 7.112409 + 0.606331 \times 2 = 8.325071 \\
 &= \underline{\underline{8.325 \text{ m}^3/\text{m}}}
 \end{aligned}$$

4) 型 枠



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.530, \text{覆工厚 } t_0 = 0.300$$

$$h_1 = 1.350, \text{型枠妻板控除 } t_1 = 0.000$$

$$\alpha_1 = 8^\circ.4749805, \alpha_4 = 24^\circ.4328292$$

$$A_x = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 3.481563$$

$$A_y = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 0.518768$$

$$r_1 = R_1 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_2 = R_2 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_4 = R_4 + (t_1 / 2) = 1.530 + (0.000 / 2) = 1.530$$

$$h_2 = h_1 - A_y = 1.350000 - 0.518768 = 0.831232$$

$$\theta_1 = \text{Sin}^{-1} \frac{h_2}{r_4} - \alpha_1 = \text{Sin}^{-1} \frac{0.831232}{1.530} - 8^\circ.4749805 = 24^\circ.4328292$$

$$V_{c1} = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 5.758805$$

$$V_{cs1} = \text{支払断面の覆工コンクリートより} = 8.325071$$

<全巻>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= (2\pi \times R_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times R_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times R_4 \times \alpha_4 / 360^\circ) \times 2 \\
 &= (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.530 \times 24.4328292 / 360^\circ) \times 2 = 18.663884 \\
 &= \underline{18.664 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{c1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(設計)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_1 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 5.758805 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.530 \times 24.4328292 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 5.758805 \\
 &= \underline{5.759 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

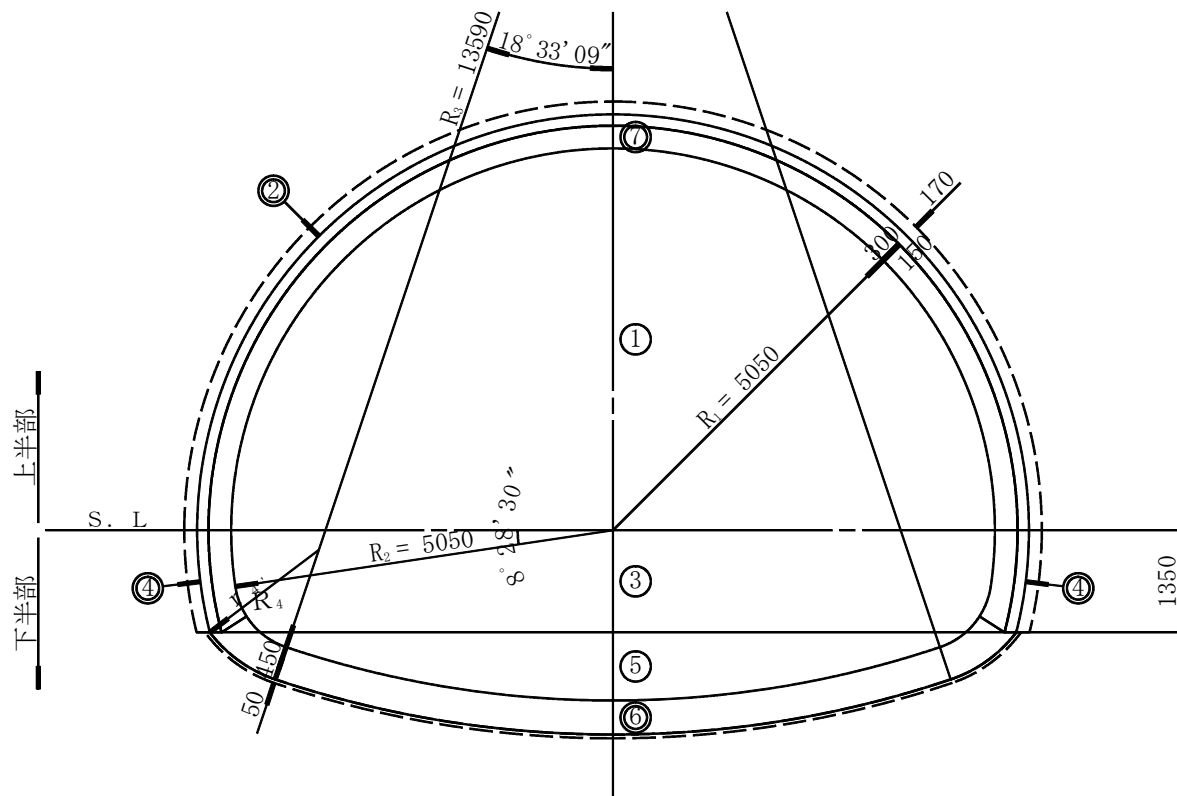
$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{cs1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(支払)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_1 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 8.325071 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.530 \times 24.4328292 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 8.325071 \\
 &= \underline{8.325 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

D I -b 断面

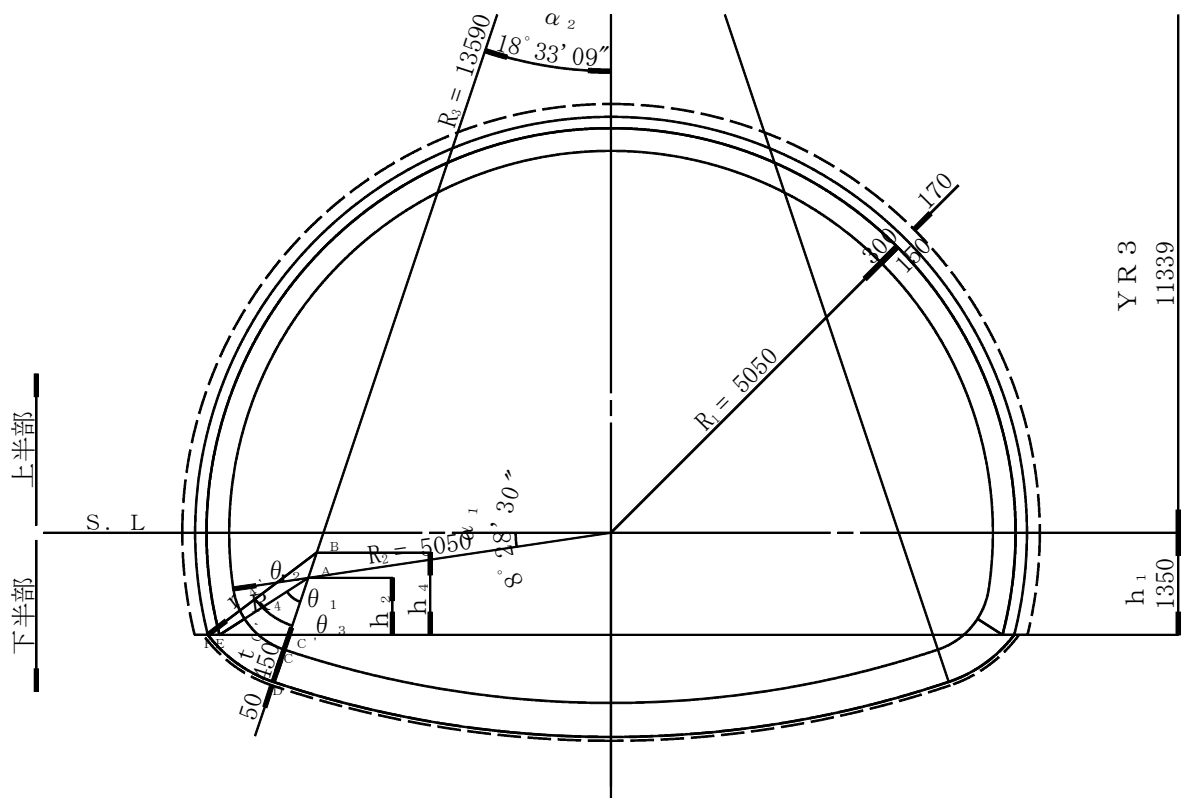
標準断面

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

$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000$$

$$r_4' = 1.804771$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, t_0' = 0.450, \text{吹付厚 } t_2 = 0.150$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$h_1 = 1.350, \text{余掘 } t = 0.170$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.450 = 14.04000$$

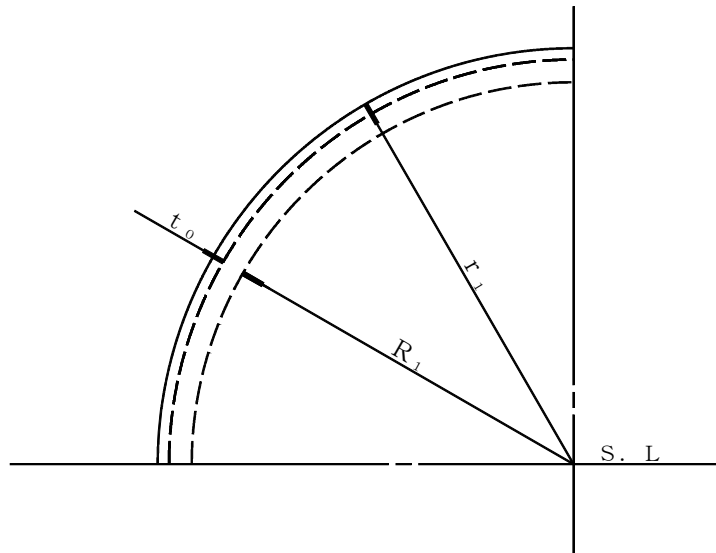
$$L_1 = R_2 - R_1 = 5.050 - 5.050 = 0.000$$

$$\begin{aligned}
A_x &= (R_2 - R_4) \times \cos \alpha_1 - L_1 \\
&= (5.050 - 1.000) \times \cos 8.4749805 - 0.000000 = 4.005775 \\
A_y &= (R_2 - R_4) \times \sin \alpha_1 \\
&= (5.050 - 1.000) \times \sin 8.4749805 = 0.596879 \\
B_x &= r_4' \text{ の X座標} = 3.892897 \\
B_y &= r_4' \text{ の Y座標} = 0.260544 \\
YR3 &= R_3 \text{ の Y座標} = 11.338860 \\
C_x &= R_3 \times \sin \alpha_2 = 13.59000 \times \sin 18.5523621 = 4.323946 \\
C_y &= R_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 13.59000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 \\
&= 1.544912 \\
D_x &= r_3 \times \sin \alpha_2 = 14.04000 \times \sin 18.5523621 = 4.467123 \\
D_y &= r_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 14.04000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 \\
&= 1.971527 \\
E_x &= \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.350^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.176872 \\
E_y &= h_1 = 1.350 \\
C'_x &= (h_1 + YR3) \times \tan \alpha_2 \\
&= (1.350 + 11.338860) \times \tan 18.5523621 = 4.258532 \\
C'_y &= h_1 = 1.350 \\
h_2 &= h_1 - A_y = 1.350 - 0.596879 = 0.753121 \\
h_4 &= h_1 - B_y = 1.350 - 0.260544 = 1.089456 \\
F_x &= B_x + \sqrt{r_4'^2 - h_4^2} = 3.892897 + \sqrt{1.804771^2 - 1.089456^2} \\
&= 5.331745 \\
\theta_1 &= \tan^{-1} \frac{E_x - A_x}{h_2} - \alpha_2 = \tan^{-1} \frac{5.176872 - 4.005775}{0.753121} \\
&\quad - 18.5523621 = 38.7029643 \\
\theta_2 &= 90^\circ - (\alpha_1 + \alpha_2 + \theta_1) \\
&= 90^\circ - (8.4749805 + 18.5523621 + 38.7029643) = 24.2696931 \\
\theta_3 &= \cos^{-1} \frac{h_4}{r_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.089456}{1.804771} - 18.5523621 = 34.3156402
\end{aligned}$$

1) 掘削

(1) 設計断面

a. 上部半断面



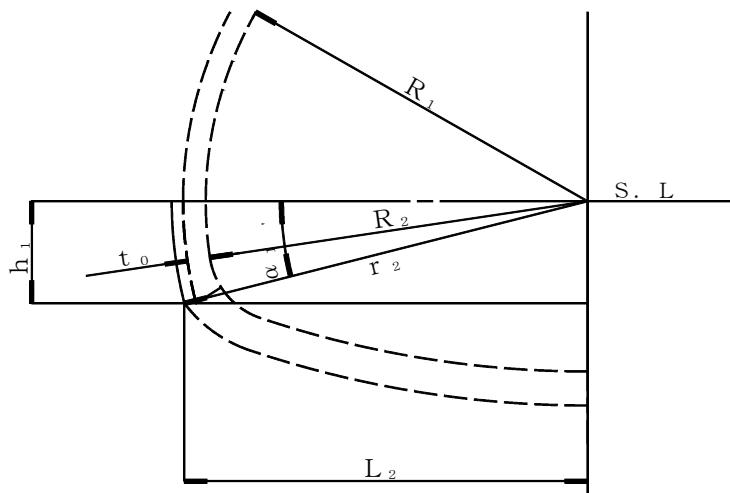
$$R_1 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.150$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.150 &= 5.500 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_a &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.500^2 \times 1/2 &= 47.516589 \\ & &= \underline{47.517 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

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

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.150 &= 5.500 \end{aligned}$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.500^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.331745$$

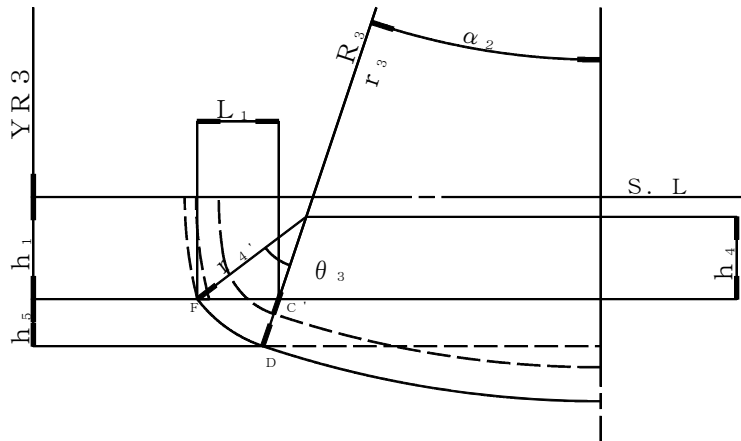
$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.500} = 14.2086975$$

$$\begin{aligned} V_{b-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.500^2 \times 14.2086975 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.331745) \times 1.350 = 0.151899 \end{aligned}$$

$$V_{b-2} = L_2 \times h_1 = 5.331745 \times 1.350 = 7.197856$$

$$\begin{aligned} V_b &= (V_{b-1} + V_{b-2}) \times 2 \\ &= (0.151899 + 7.197856) \times 2 \\ &= 14.699510 \\ &= \underline{14.700 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

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

$$YR3 = 11.338860, \quad D_x = 4.467123, \quad D_y = 1.971527$$

$$C'_x = 4.258532, \quad F_x = 5.331745$$

$$h_4 = 1.089456, \quad \theta_3 = 34.3156402$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.450 = 14.04000$$

$$h_5 = D_y - h_1 = 1.971527 - 1.350 = 0.621527$$

$$L_1 = F_x - C'_x = 5.331745 - 4.258532 = 1.073213$$

$$\begin{aligned} V_{c-1} &= (\pi \times r_4'^2 \times \theta_3 / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 1.804771^2 \times 34.3156402 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.073213 \times 1.089456) \times 2 = 0.781586 \end{aligned}$$

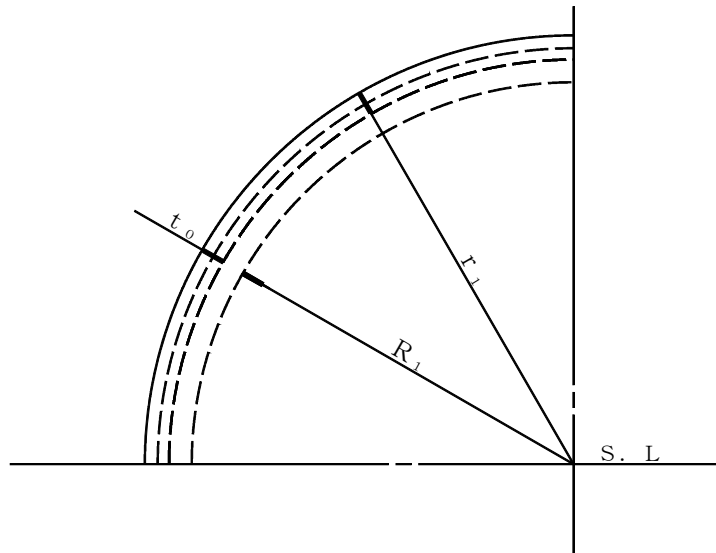
$$\begin{aligned} V_{c-2} &= 1/2 \times (C'_x + D_x) \times h_5 \times 2 \\ &= 1/2 \times (4.258532 + 4.467123) \times 0.621527 \times 2 = 5.423230 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{c-3} &= \{ \pi \times r_3^2 \times \alpha_2 / 360^\circ - 1/2 \times D_x \times (YR3 + D_y) \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times 14.04000^2 \times 18.5523621 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 4.467123 \times (11.338860 + 1.971527) \} \times 2 = 4.368799 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_c &= V_{c-1} + V_{c-2} + V_{c-3} \\ &= 0.781586 + 5.423230 + 4.368799 = 10.573615 \\ &= \underline{10.574 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 上部半断面



$$R_1 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300$$

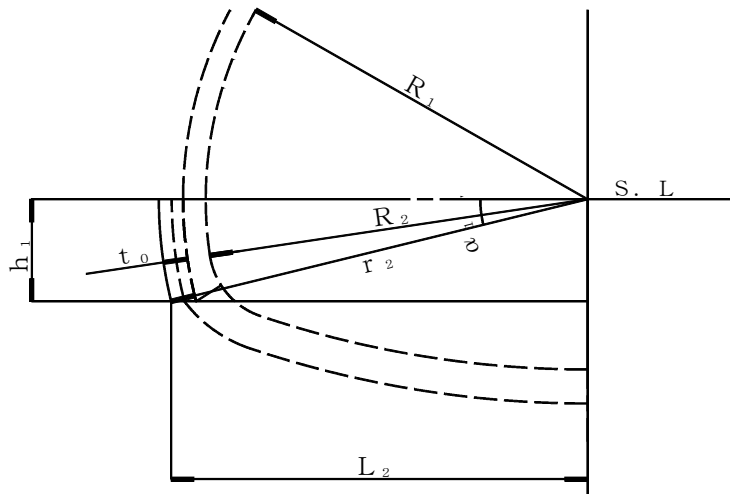
$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.150$$

$$\text{余掘 } t = 0.170$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.150 + 0.170 &= 5.670 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sa} &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.670^2 \times 1/2 &= 50.499374 \\ & &= \underline{50.499 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

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

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.150 + 0.170 \end{aligned} \quad = 5.670$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.670^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.506941$$

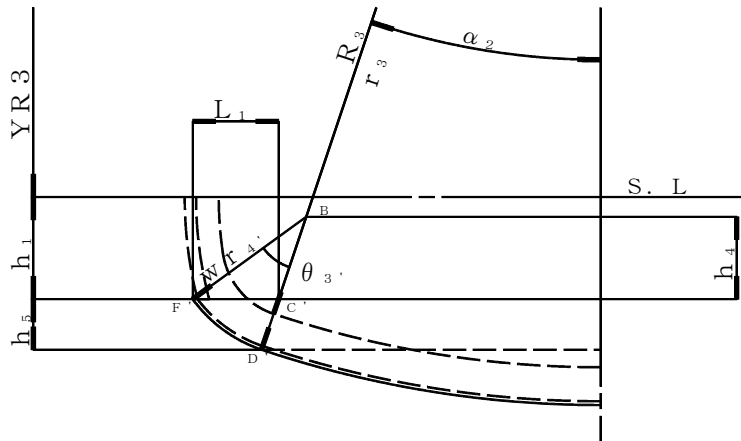
$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.670} = 13.7741470$$

$$\begin{aligned} V_{sb-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.670^2 \times 13.7741470 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.506941) \times 1.350 = 0.147180 \end{aligned}$$

$$V_{sb-2} = L_2 \times h_1 = 5.506941 \times 1.350 = 7.434370$$

$$\begin{aligned} V_{sb} &= (V_{sb-1} + V_{sb-2}) \times 2 \\ &= (0.147180 + 7.434370) \times 2 \\ &= \underline{15.163 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

c. インバート掘削



$$R_3 = 13.59000, \quad r_4' = 1.804771, \quad \text{覆工厚 } t_0' = 0.450, \quad \text{余掘 } t = 0.050$$

$$h_1 = 1.350, \quad \alpha_2 = 18^\circ.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad YR3 = 11.338860, \quad B_x = 3.892897, \quad C'_x = 4.258532$$

$$h_4 = 1.089456$$

$$r_3 = R_3 + t_0' + t = 13.59000 + 0.450 + 0.050 = 14.09000$$

$$w r_4' = r_4' + t = 1.804771 + 0.050 = 1.854771$$

$$\theta_3' = \text{Cos}^{-1} \frac{h_4}{w r_4'} - \alpha_2 = \text{Cos}^{-1} \frac{1.089456}{1.854771} - 18^\circ.5523621 = 35^\circ.4763100$$

$$D'_x = r_3 \times \text{Sin } \alpha_2 = 14.09000 \times \text{Sin } 18^\circ.5523621 = 4.483032$$

$$D'_y = r_3 \times \text{Cos } \alpha_2 - YR3 \\ = 14.09000 \times \text{Cos } 18^\circ.5523621 - 11.338860 = 2.018929$$

$$F'_x = B_x + w r_4' \times \text{Sin}(\theta_3' + \alpha_2) \\ = 3.892897 + 1.854771 \times \text{Sin}(35^\circ.4763100 + 18^\circ.5523621) = 5.393984$$

$$h_5 = D'_y - h_1 = 2.018929 - 1.350 = 0.668929$$

$$L_1 = F'_x - C'_x = 5.393984 - 4.258532 = 1.135452$$

$$V_{sc-1} = (\pi \times w r_4'^2 \times \theta_3' / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ = (\pi \times 1.854771^2 \times 35^\circ.4763100 / 360^\circ \\ - 1/2 \times 1.135452 \times 1.089456) \times 2 = 0.893057$$

$$V_{sc-2} = 1/2 \times (C'_x + D'_x) \times h_5 \times 2 \\ = 1/2 \times (4.258532 + 4.483032) \times 0.668929 \times 2 = 5.847486$$

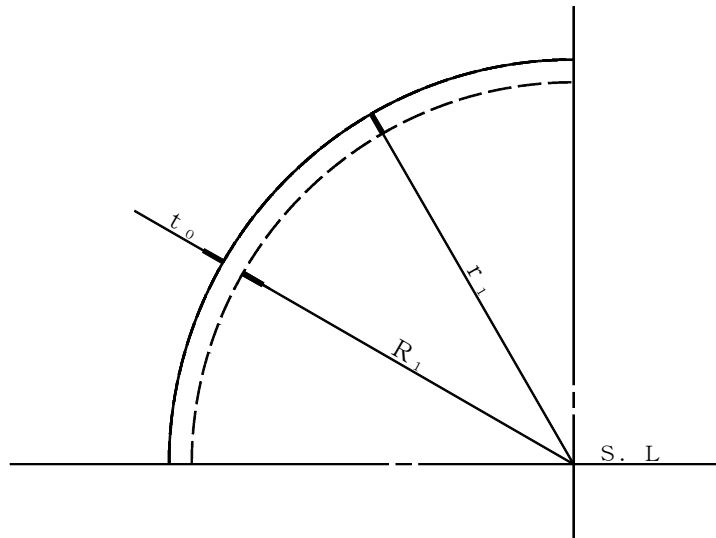
$$V_{sc-3} = \{ \pi \times r_3^2 \times \alpha_2 / 360^\circ - 1/2 \times D'_x \times (YR3 + D'_y) \} \times 2 \\ = \{ \pi \times 14.09000^2 \times 18^\circ.5523621 / 360^\circ \\ - 1/2 \times 4.483032 \times (11.338860 + 2.018929) \} \times 2 = 4.399964$$

$$V_{sc} = V_{sc-1} + V_{sc-2} + V_{sc-3} \\ = 0.893057 + 5.847486 + 4.399964 = 11.140507$$

$$= 11.141 \text{ m}^3 / \text{m}$$

2) 吹付けコンクリート

a. 上部半断面

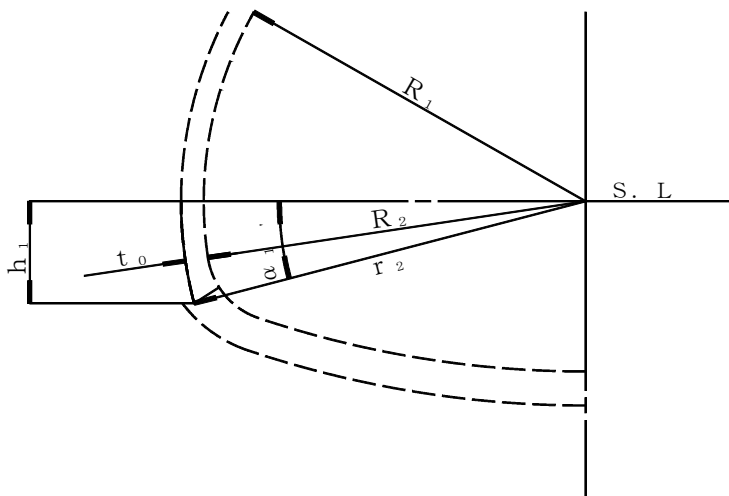


$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.300$
 変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.150$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 &= 5.350 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} Fa &= 2\pi \times r_1 \times 1/2 = 2\pi \times 5.350 \times 1/2 &= 16.807521 \\ & &= \underline{16.808 \text{ m}^2/\text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.150$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.300 + 0.000 = 5.350$$

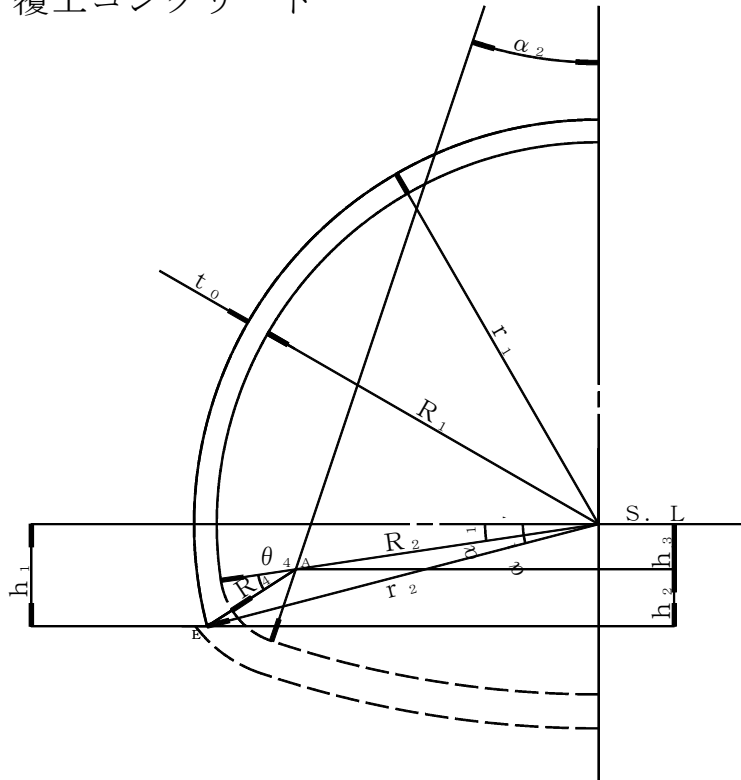
$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.350} = 14.6158144$$

$$\begin{aligned} Fb &= 2\pi \times r_2 \times \alpha_1' / 360^\circ \times 2 \\ &= 2\pi \times 5.350 \times 14.6158144 / 360^\circ \times 2 \\ &= 2.729507 \\ &= \underline{2.730 \text{ m}^2 / \text{m}} \end{aligned}$$

3) コンクリート

(1) 設計断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.000, \text{覆工厚 } t_0 = 0.300$$

$$h_1 = 1.350$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$\begin{aligned} \text{諸元寸法より} \quad A_x &= 4.005775, A_y = 0.596879, E_x = 5.176872 \\ L_1 &= 0.000000, h_2 = 0.753121, \theta_2 = 24.2696931 \end{aligned}$$

$$r_1 = R_1 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.300 = 5.350$$

$$h_3 = A_y = 0.596879$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.350} = 14.6158144$$

$$\theta_4 = \theta_2 = 24.2696931$$

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

$$\begin{aligned}
 v_1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.350^2 \times 14.6158144 / 360^\circ = 3.650715
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 v_2 &= 1/2 \times h_1 \times r_2 \times \text{Cos } \alpha_1' \\
 &= 1/2 \times 1.350 \times 5.350 \times \text{Cos } 14.6158144 = 3.494388
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 v_3 &= \pi \times R_2^2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.050^2 \times 8.4749805 / 360^\circ = 1.886118
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 v_4 &= 1/2 \times (A_x + L_1) \times h_3 \\
 &= 1/2 \times (4.005775 + 0.000000) \times 0.596879 = 1.195481
 \end{aligned}$$

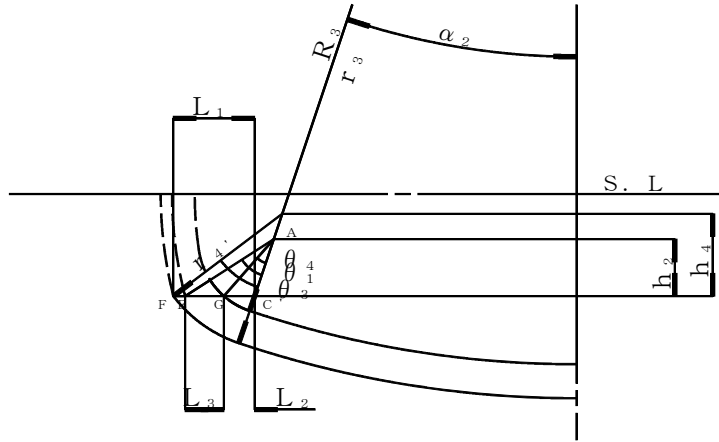
$$\begin{aligned}
 v_5 &= 1/2 \times \{(A_x + L_1) + (E_x + L_1)\} \times h_2 \\
 &= 1/2 \times \{(4.005775 + 0.000000) + (5.176872 + 0.000000)\} \times 0.753121 \\
 &= 3.457822
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 v_6 &= \pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ \\
 &= \pi \times 1.000^2 \times 24.2696931 / 360^\circ = 0.211793
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_2 &= v_1 + v_2 - (v_3 + v_4 + v_5 + v_6) \\
 &= 3.650715 + 3.494388 \\
 &\quad - (1.886118 + 1.195481 + 3.457822 + 0.211793) = 0.393889
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{c1} &= V_1 + V_2 \times 2 = 4.900885 + 0.393889 \times 2 = 5.688663 \\
 &= \underline{5.689 \text{ m}^3 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

b. インバートコンクリート



$$R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000, r_4' = 1.804771, \text{覆工厚 } t_0' = 0.450$$

$$\alpha_2 = 18.5523621$$

$$A_x = 4.005775, C'_x = 4.258532, E_x = 5.176872, F_x = 5.331745$$

$$h_2 = 0.753121, h_4 = 1.089456, \theta_1 = 38.7029643, \theta_3 = 34.3156402$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.450 = 14.04000$$

$$G_x = A_x + \sqrt{R_4^2 - h_2^2} = 4.005775 + \sqrt{1.000^2 - 0.753121^2} = 4.663657$$

$$L_1 = F_x - C'_x = 5.331745 - 4.258532 = 1.073213$$

$$L_2 = G_x - C'_x = 4.663657 - 4.258532 = 0.405125$$

$$L_3 = E_x - G_x = 5.176872 - 4.663657 = 0.513215$$

$$\theta_4 = \cos^{-1} \frac{h_2}{R_4} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{0.753121}{1.000} - 18.5523621 = 22.5861813$$

$$\begin{aligned} v_1 &= (\pi \times r_4'^2 \times \theta_3 / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 1.804771^2 \times 34.3156402 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.073213 \times 1.089456) \times 2 = 0.781586 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} v_2 &= (\pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_2 \times h_2) \times 2 \\ &= (\pi \times 1.000^2 \times 22.5861813 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 0.405125 \times 0.753121) \times 2 = 0.089095 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} v_3 &= \{ 1/2 \times L_3 \times h_2 - \pi \times R_4^2 \times (\theta_1 - \theta_4) / 360^\circ \} \times 2 \\ &= \{ 1/2 \times 0.513215 \times 0.753121 \\ &\quad - \pi \times 1.000^2 \times (38.7029643 - 22.5861813) / 360^\circ \} \times 2 = 0.105222 \end{aligned}$$

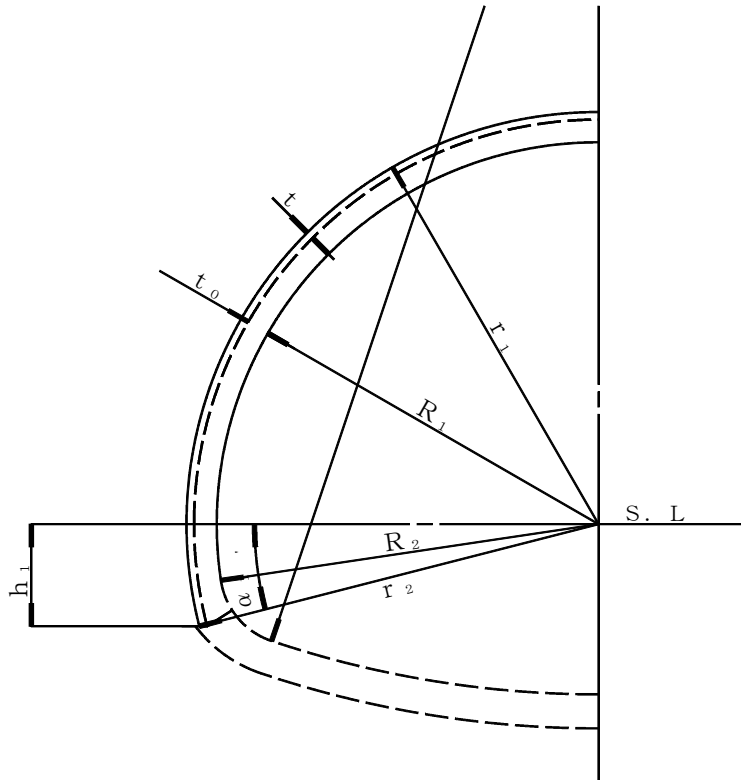
$$\begin{aligned} v_4 &= \{ \pi \times (r_3^2 - R_3^2) \times \alpha_2 / 360^\circ \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times (14.04000^2 - 13.59000^2) \times 18.5523621 / 360^\circ \} \times 2 = 4.025965 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{C2} &= v_1 - v_2 + v_3 + v_4 \\ &= 0.781586 - 0.089095 + 0.105222 + 4.025965 = 4.823678 \end{aligned}$$

$$= 4.824 \text{ m}^3 / \text{m}$$

(2) 支払断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350$$

$$\text{余巻 } t = 0.100$$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.300 + 0.100 = 5.450$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_2 = 5.050 + 0.300 + 0.100 = 5.450$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.450} = 14.3418315$$

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

$$\begin{aligned}
 v_{S1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.450^2 \times 14.3418315 / 360^\circ &= 3.717449
 \end{aligned}$$

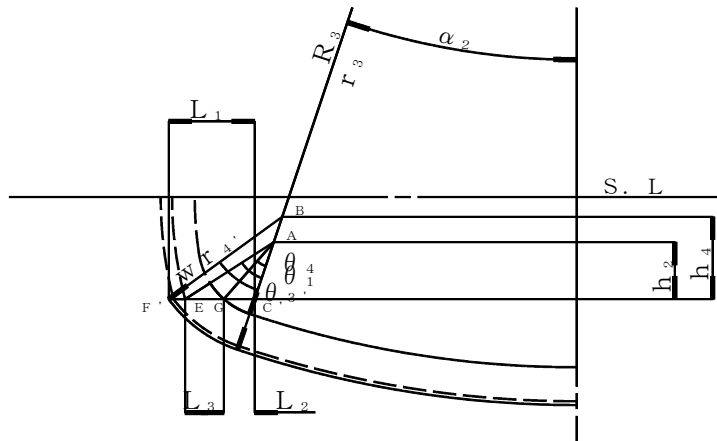
$$\begin{aligned}
 v_{S2} &= 1/2 \times h_1 \times r_2 \times \cos \alpha_1' \\
 &= 1/2 \times 1.350 \times 5.450 \times \cos 14.3418315 &= 3.564102
 \end{aligned}$$

$$v_{S3} = \text{設計断面, 覆工コンクリート側壁部 } v_3 \sim v_6 \text{ の合計} = 6.751214$$

$$\begin{aligned}
 V_{S2} &= v_{S1} + v_{S2} - v_{S3} \\
 &= 3.717449 + 3.564102 - 6.751214 &= 0.530337
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{CS1} &= V_{S1} + V_{S2} \times 2 = 6.597345 + 0.530337 \times 2 &= 7.658019 \\
 & &= \underline{7.658 \text{ m}^3/\text{m}}
 \end{aligned}$$

b. インバートコンクリート



$$R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000, r_4' = 1.804771$$

$$\text{覆工厚 } t_0' = 0.450, \text{ 余巻 } t = 0.050, \alpha_2 = 18^\circ.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad h_2 = 0.753121, h_4 = 1.089456, \theta_1 = 38^\circ.7029643$$

$$A_x = 4.005775, B_x = 3.892897, C'_x = 4.258532$$

$$E_x = 5.176872$$

$$r_3 = R_3 + t_0' + t = 13.59000 + 0.450 + 0.050 = 14.09000$$

$$w r_4' = r_4' + t = 1.804771 + 0.050 = 1.854771$$

$$F'_x = B_x + \sqrt{w r_4'^2 - h_4^2} = 3.892897 + \sqrt{1.854771^2 - 1.089456^2} = 5.393984$$

$$G_x = A_x + \sqrt{R_4^2 - h_2^2} = 4.005775 + \sqrt{1.000^2 - 0.753121^2} = 4.663657$$

$$L_1 = F'_x - C'_x = 5.393984 - 4.258532 = 1.135452$$

$$L_2 = G_x - C'_x = 4.663657 - 4.258532 = 0.405125$$

$$L_3 = E_x - G_x = 5.176872 - 4.663657 = 0.513215$$

$$\theta_3' = \cos^{-1} \frac{h_4}{w r_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.089456}{1.854771} - 18^\circ.5523621 = 35^\circ.4763100$$

$$\theta_4 = \cos^{-1} \frac{h_2}{R_4} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{0.753121}{1.000} - 18^\circ.5523621 = 22^\circ.5861813$$

$$\begin{aligned}
v_1 &= (\pi \times w r_4'^2 \times \theta_3' / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\
&= (\pi \times 1.854771^2 \times 35.4763100 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 1.135452 \times 1.089456) \times 2 = 0.893057
\end{aligned}$$

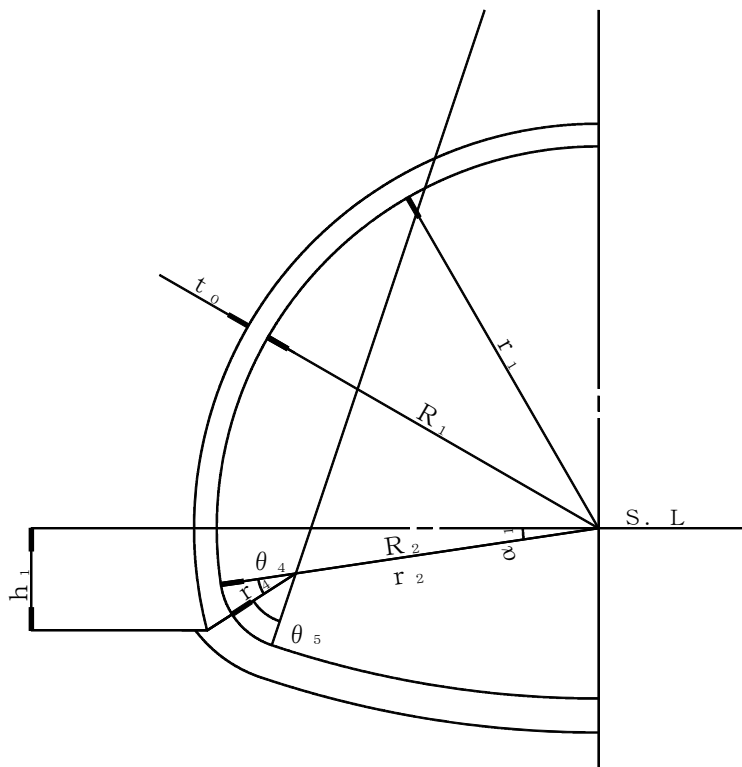
$$\begin{aligned}
v_2 &= (\pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_2 \times h_2) \times 2 \\
&= (\pi \times 1.000^2 \times 22.5861813 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 0.405125 \times 0.753121) \times 2 = 0.089095
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_3 &= \{ 1/2 \times L_3 \times h_2 - \pi \times R_4^2 \times (\theta_1 - \theta_4) / 360^\circ \} \times 2 \\
&= \{ 1/2 \times 0.513215 \times 0.753121 \\
&\quad - \pi \times 1.000^2 \times (38.7029643 - 22.5861813) / 360^\circ \} \times 2 = 0.105222
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_4 &= \pi \times (r_3^2 - R_3^2) \times \alpha_2 / 360^\circ \times 2 \\
&= \pi \times (14.09000^2 - 13.59000^2) \times 18.5523621 / 360^\circ \times 2 = 4.481389
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
V_{CS2} &= v_1 - v_2 + v_3 + v_4 \\
&= 0.893057 - 0.089095 + 0.105222 + 4.481389 &= 5.390573 \\
& &= \underline{5.391 \text{ m}^3 / \text{m}}
\end{aligned}$$

4) 型 枠



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.000$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.300, h_1 = 1.350, \text{ 型枠妻板控除 } t_1 = 0.000$$

$$\alpha_1 = 8^\circ.4749805$$

$$\theta_4 = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 24^\circ.2696931$$

$$\theta_5 = \text{諸元寸法より} (\theta_1) = 38^\circ.7029643$$

$$r_1 = R_1 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_2 = R_2 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_4 = R_4 + (t_1 / 2) = 1.000 + (0.000 / 2) = 1.000$$

$$V_{C1} = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 5.688663$$

$$V_{CS1} = \text{支払断面の覆工コンクリートより} = 7.658019$$

$$V_{C2} = \text{設計断面のインバートコンクリートより} = 4.823678$$

$$V_{CS2} = \text{支払断面のインバートコンクリートより} = 5.390573$$

<全巻>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= (2\pi \times R_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times R_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times R_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times 2 \\
 &= (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 24.2696931 / 360^\circ) \times 2 = 18.206170 \\
 &= \underline{18.206 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{c1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(設計)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 5.688663 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 24.2696931 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 5.688663 \\
 &= \underline{5.689 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{cs1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(支払)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 7.658019 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 24.2696931 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 7.658019 \\
 &= \underline{7.658 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

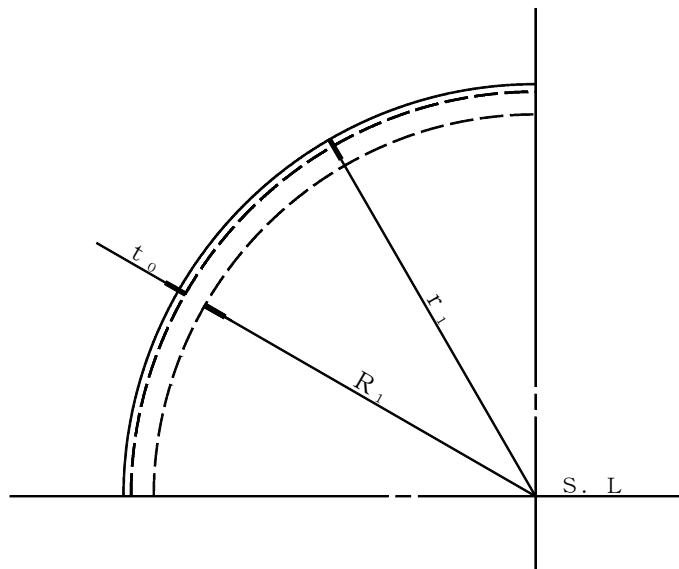
<インバート>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= 2\pi \times R_4 \times \theta_5 / 360^\circ \times 2 \\
 &= 2\pi \times 1.000 \times 38.7029643 / 360^\circ \times 2 \\
 &= 1.350988 \\
 &= \underline{1.351 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= \text{設計断面のインバートコンクリートに同じ} \\
 \text{(設計)} &= \underline{4.824 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= \text{支払断面のインバートコンクリートに同じ} \\
 \text{(支払)} &= \underline{5.391 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

5) 金網



$$R_1 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.300$$

$$\text{変形余裕量(上半)} t_1 = 0.000, \text{ 吹き付け厚(2次)} t_3 = 0.100$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_3 \\ &= 5.050 + 0.300 + 0.000 + 0.100 &= 5.450 \end{aligned}$$

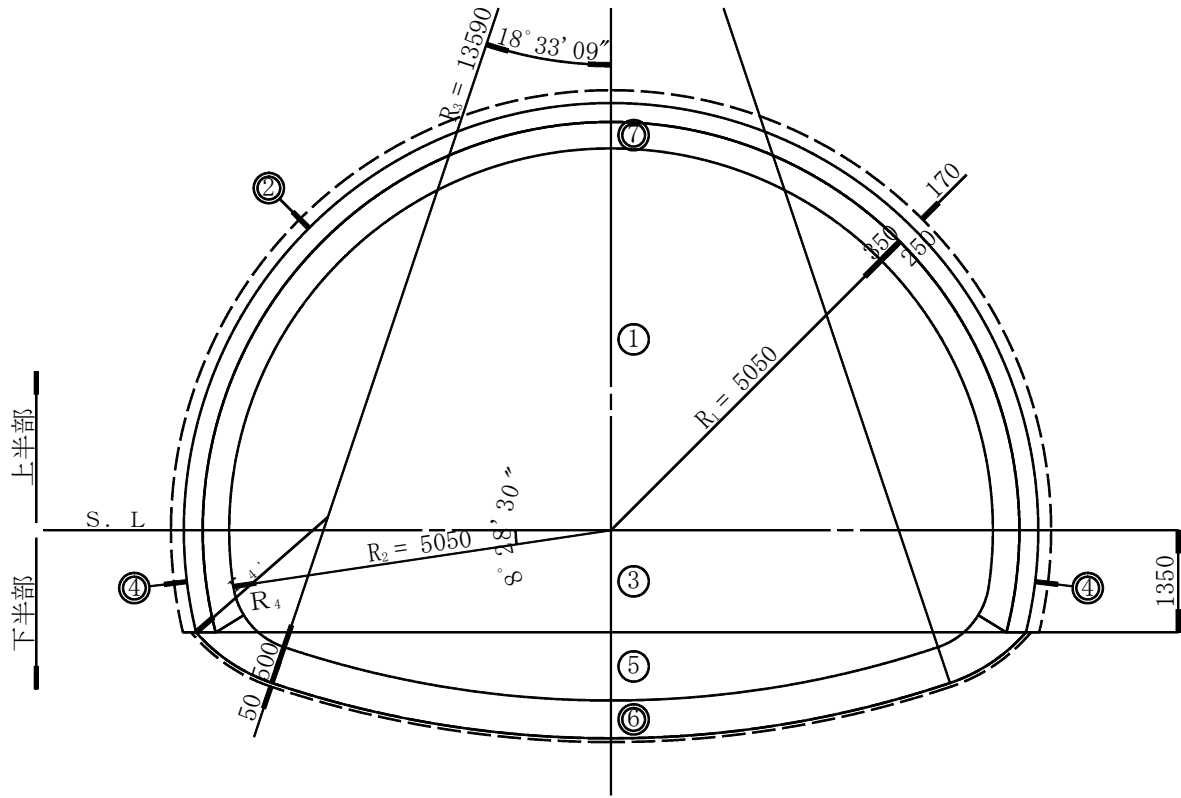
$$\begin{aligned} \text{上半} &= 2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ \times 2 \\ &= 2\pi \times 5.450 \times 90^\circ / 360^\circ \times 2 &= 17.121680 \\ & &= \underline{17.122 \text{ m}^2 / \text{m}} \end{aligned}$$

DIIIa 断面

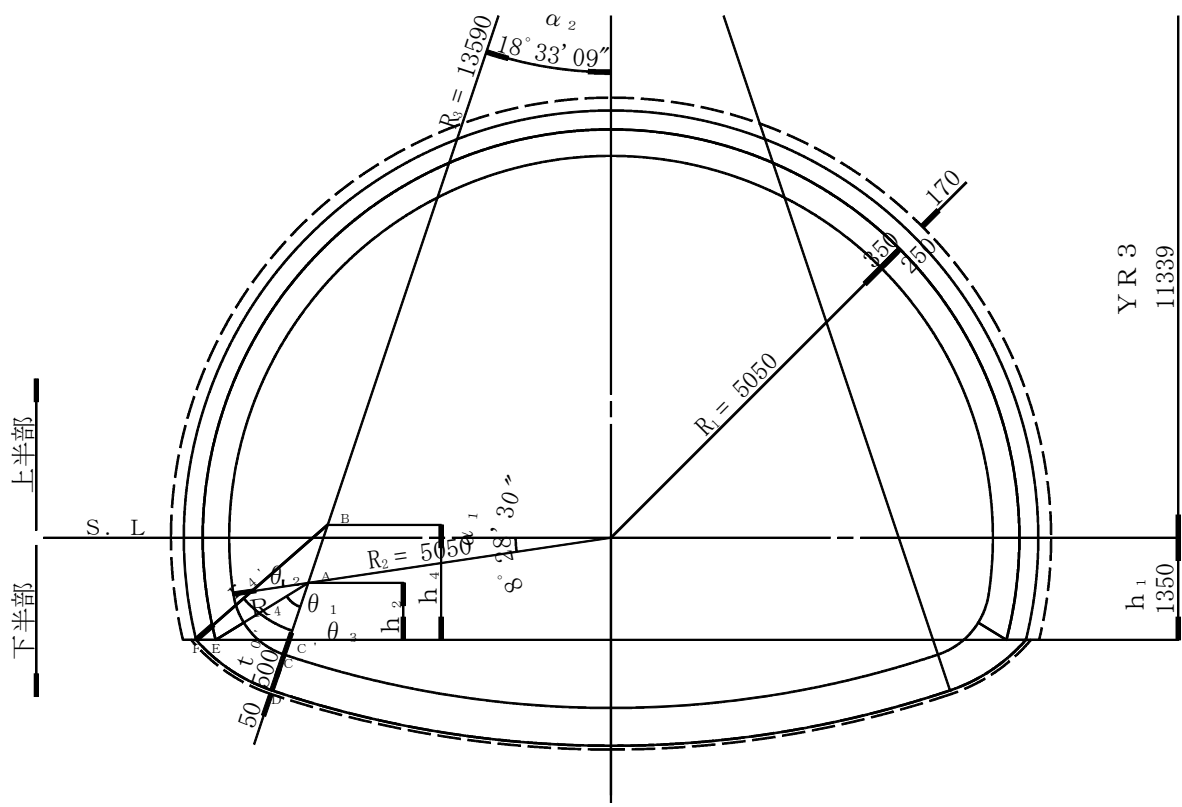
標準断面

発破工法

DIII a 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

$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000$$

$$r_4' = 2.308539$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.350, t_0' = 0.500, \text{吹付厚 } t_2 = 0.250$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$h_1 = 1.350, \text{余掘 } t = 0.170$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.350 = 5.400$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.500 = 14.09000$$

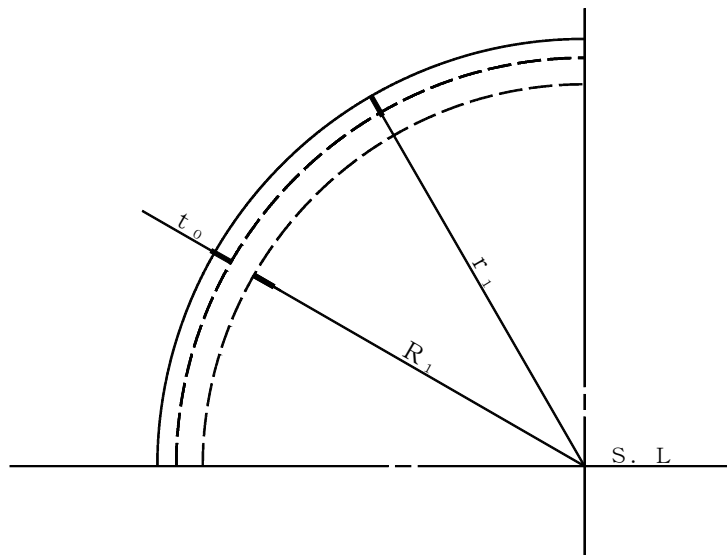
$$L_1 = R_2 - R_1 = 5.050 - 5.050 = 0.000$$

$$\begin{aligned}
A_x &= (R_2 - R_4) \times \cos \alpha_1 - L_1 \\
&= (5.050 - 1.000) \times \cos 8^\circ.4749805 - 0.000000 = 4.005775 \\
A_y &= (R_2 - R_4) \times \sin \alpha_1 \\
&= (5.050 - 1.000) \times \sin 8^\circ.4749805 = 0.596879 \\
B_x &= r_4' \text{ の X座標} = 3.748521 \\
B_y &= r_4' \text{ の Y座標} = -0.169643 \\
YR3 &= R_3 \text{ の Y座標} = 11.338860 \\
C_x &= R_3 \times \sin \alpha_2 = 13.59000 \times \sin 18^\circ.5523621 = 4.323946 \\
C_y &= R_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 13.59000 \times \cos 18^\circ.5523621 - 11.338860 \\
&= 1.544912 \\
D_x &= r_3 \times \sin \alpha_2 = 14.09000 \times \sin 18^\circ.5523621 = 4.483032 \\
D_y &= r_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 14.09000 \times \cos 18^\circ.5523621 - 11.338860 \\
&= 2.018929 \\
E_x &= \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.400^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.228528 \\
E_y &= h_1 = 1.350 \\
C'_x &= (h_1 + YR3) \times \tan \alpha_2 \\
&= (1.350 + 11.338860) \times \tan 18^\circ.5523621 = 4.258532 \\
C'_y &= h_1 = 1.350 \\
h_2 &= h_1 - A_y = 1.350 - 0.596879 = 0.753121 \\
h_4 &= h_1 - B_y = 1.350 - (-0.169643) = 1.519643 \\
F_x &= B_x + \sqrt{r_4'^2 - h_4^2} = 3.748521 + \sqrt{2.308539^2 - 1.519643^2} \\
&= 5.486346 \\
\theta_1 &= \tan^{-1} \frac{E_x - A_x}{h_2} - \alpha_2 = \tan^{-1} \frac{5.228528 - 4.005775}{0.753121} \\
&\quad - 18^\circ.5523621 = 39^\circ.8177905 \\
\theta_2 &= 90^\circ - (\alpha_1 + \alpha_2 + \theta_1) \\
&= 90^\circ - (8^\circ.4749805 + 18^\circ.5523621 + 39^\circ.8177905) = 23^\circ.1548669 \\
\theta_3 &= \cos^{-1} \frac{h_4}{r_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.519643}{2.308539} - 18^\circ.5523621 = 30^\circ.2795376
\end{aligned}$$

1) 掘削

(1) 設計断面

a. 上部半断面



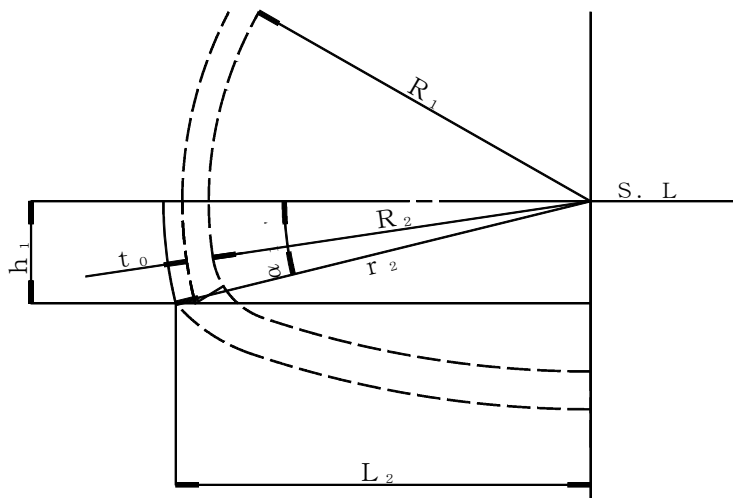
$$R_1 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.250$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.250 &= 5.650 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_a &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.650^2 \times 1/2 &= 50.143746 \\ & &= \underline{50.144 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

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

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.250 &= 5.650 \end{aligned}$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.650^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.486347$$

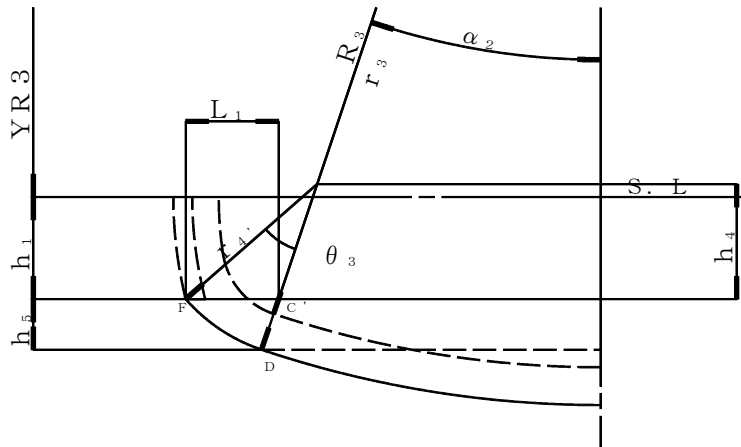
$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.650} = 13.8238719$$

$$\begin{aligned} V_{b-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.650^2 \times 13.8238719 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times (0.000000 + 5.486347) \times 1.350 = 0.147720 \end{aligned}$$

$$V_{b-2} = L_2 \times h_1 = 5.486347 \times 1.350 = 7.406568$$

$$\begin{aligned} V_b &= (V_{b-1} + V_{b-2}) \times 2 \\ &= (0.147720 + 7.406568) \times 2 \\ &= 15.108576 \\ &= \underline{15.109 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

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

$$YR3 = 11.338860, \quad D_x = 4.483032, \quad D_y = 2.018929$$

$$C'_x = 4.258532, \quad F_x = 5.486346$$

$$h_4 = 1.519643, \quad \theta_3 = 30.2795376$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.500 = 14.09000$$

$$h_5 = D_y - h_1 = 2.018929 - 1.350 = 0.668929$$

$$L_1 = F_x - C'_x = 5.486346 - 4.258532 = 1.227814$$

$$\begin{aligned} V_{c-1} &= (\pi \times r_4'^2 \times \theta_3 / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 2.308539^2 \times 30.2795376 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.227814 \times 1.519643) \times 2 = 0.950605 \end{aligned}$$

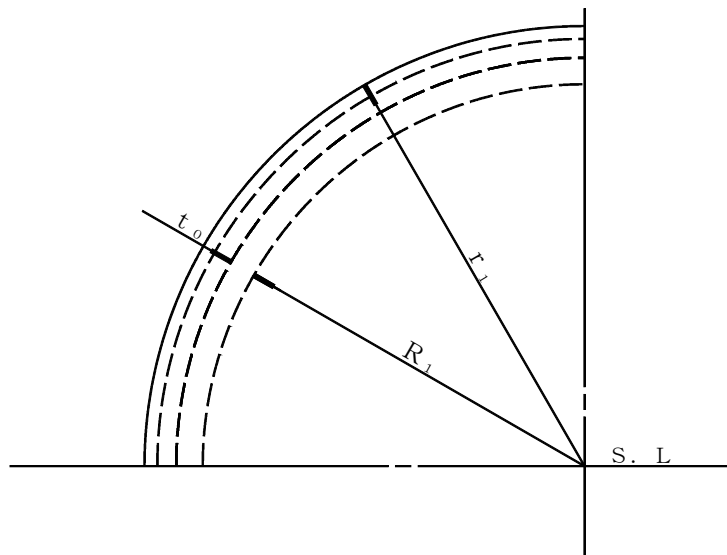
$$\begin{aligned} V_{c-2} &= 1/2 \times (C'_x + D_x) \times h_5 \times 2 \\ &= 1/2 \times (4.258532 + 4.483032) \times 0.668929 \times 2 = 5.847486 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{c-3} &= \{ \pi \times r_3^2 \times \alpha_2 / 360^\circ - 1/2 \times D_x \times (YR3 + D_y) \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times 14.09000^2 \times 18.5523621 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 4.483032 \times (11.338860 + 2.018929) \} \times 2 = 4.399964 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_c &= V_{c-1} + V_{c-2} + V_{c-3} \\ &= 0.950605 + 5.847486 + 4.399964 = 11.198055 \\ &= \underline{11.198 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

(2) 支払断面

a. 上部半断面



$$R_1 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.350$$

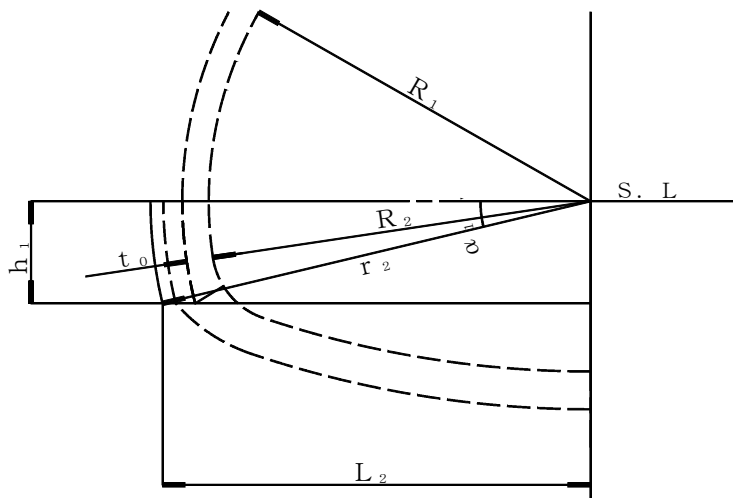
$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.250$$

$$\text{余掘 } t = 0.170$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.250 + 0.170 &= 5.820 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{sa} &= \pi \times r_1^2 \times 1/2 = \pi \times 5.820^2 \times 1/2 &= 53.206641 \\ & &= \underline{53.207 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{吹付厚 } t_2 = 0.250$$

$$\text{余掘 } t = 0.170$$

諸元寸法より

$$L_1 = 0.000000$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_1 + t_2 + t \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.250 + 0.170 \end{aligned} \quad = 5.820$$

$$L_2 = \sqrt{r_2^2 - h_1^2} - L_1 = \sqrt{5.820^2 - 1.350^2} - 0.000000 = 5.661263$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.820} = 13^\circ.4124198$$

$$\begin{aligned} \text{Vsb-1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ - 1/2 \times (L_1 + L_2) \times h_1 \\ &= \pi \times 5.820^2 \times 13^\circ.4124198 / 360^\circ \end{aligned}$$

$$- 1/2 \times (0.000000 + 5.661263) \times 1.350 = 0.143258$$

$$\text{Vsb-2} = L_2 \times h_1 = 5.661263 \times 1.350 = 7.642705$$

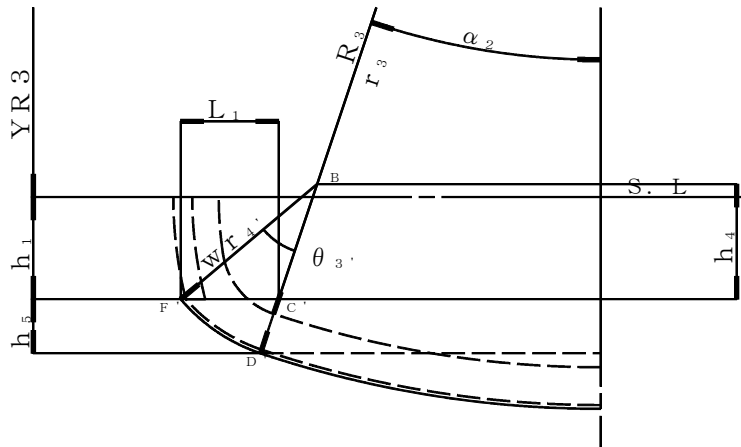
$$\text{Vsb} = (\text{Vsb-1} + \text{Vsb-2}) \times 2$$

$$= (0.143258 + 7.642705) \times 2$$

$$= 15.571926$$

$$= \underline{15.572 \text{ m}^3 / \text{m}}$$

c. インバート掘削



$$R_3 = 13.59000, \quad r_4' = 2.308539, \quad \text{覆工厚 } t_0' = 0.500, \quad \text{余掘 } t = 0.050$$

$$h_1 = 1.350, \quad \alpha_2 = 18^\circ.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad YR3 = 11.338860, \quad B_x = 3.748521, \quad C'_x = 4.258532$$

$$h_4 = 1.519643$$

$$r_3 = R_3 + t_0' + t = 13.59000 + 0.500 + 0.050 = 14.14000$$

$$w r_4' = r_4' + t = 2.308539 + 0.050 = 2.358539$$

$$\theta_3' = \text{Cos}^{-1} \frac{h_4}{w r_4'} - \alpha_2 = \text{Cos}^{-1} \frac{1.519643}{2.358539} - 18^\circ.5523621 = 31^\circ.3332720$$

$$D'_x = r_3 \times \text{Sin } \alpha_2 = 14.14000 \times \text{Sin } 18^\circ.5523621 = 4.498941$$

$$D'_y = r_3 \times \text{Cos } \alpha_2 - YR3 \\ = 14.14000 \times \text{Cos } 18^\circ.5523621 - 11.338860 = 2.066331$$

$$F'_x = B_x + w r_4' \times \text{Sin}(\theta_3' + \alpha_2) \\ = 3.748521 + 2.358539 \times \text{Sin}(31^\circ.3332720 + 18^\circ.5523621) = 5.552237$$

$$h_5 = D'_y - h_1 = 2.066331 - 1.350 = 0.716331$$

$$L_1 = F'_x - C'_x = 5.552237 - 4.258532 = 1.293705$$

$$V_{sc-1} = (\pi \times w r_4'^2 \times \theta_3' / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ = (\pi \times 2.358539^2 \times 31^\circ.3332720 / 360^\circ \\ - 1/2 \times 1.293705 \times 1.519643) \times 2 = 1.076101$$

$$V_{sc-2} = 1/2 \times (C'_x + D'_x) \times h_5 \times 2 \\ = 1/2 \times (4.258532 + 4.498941) \times 0.716331 \times 2 = 6.273249$$

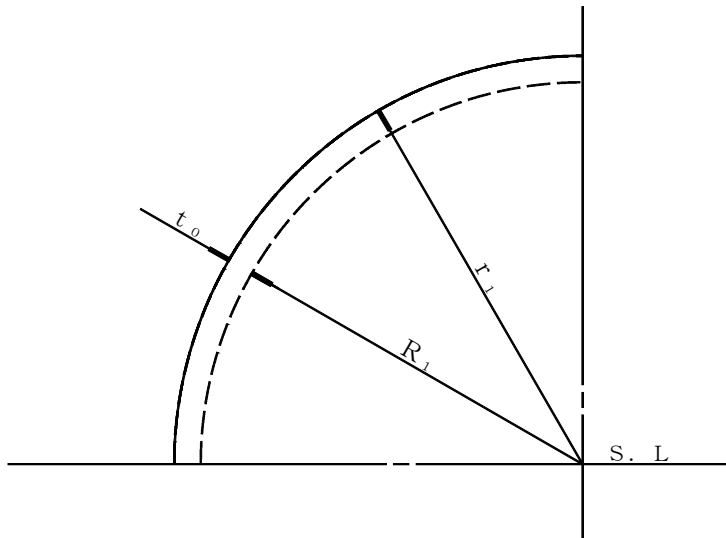
$$V_{sc-3} = \{ \pi \times r_3^2 \times \alpha_2 / 360^\circ - 1/2 \times D'_x \times (YR3 + D'_y) \} \times 2 \\ = \{ \pi \times 14.14000^2 \times 18^\circ.5523621 / 360^\circ \\ - 1/2 \times 4.498941 \times (11.338860 + 2.066331) \} \times 2 = 4.431240$$

$$V_{sc} = V_{sc-1} + V_{sc-2} + V_{sc-3} \\ = 1.076101 + 6.273249 + 4.431240 = 11.780590$$

$$= 11.781 \text{ m}^3 / \text{m}$$

2) 吹付けコンクリート

a. 上部半断面

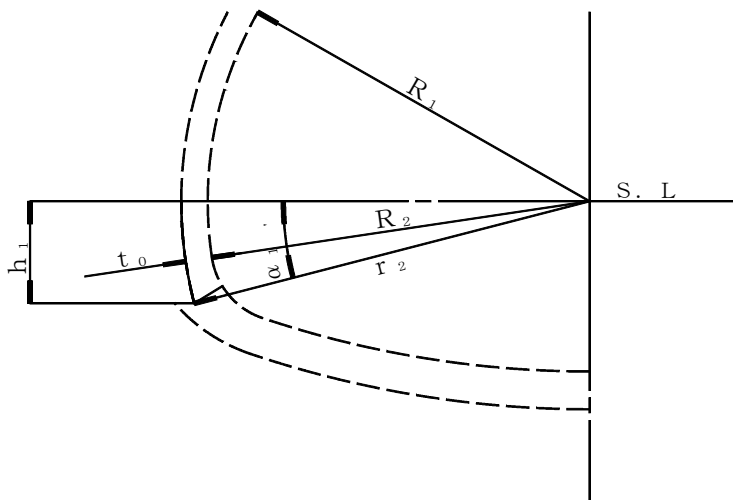


$R_1 = 5.050$, 覆工厚 $t_0 = 0.350$
 変形余裕量 $t_1 = 0.000$, 吹付厚 $t_2 = 0.250$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 &= 5.400 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} Fa &= 2\pi \times r_1 \times 1/2 = 2\pi \times 5.400 \times 1/2 &= 16.964600 \\ & &= \underline{16.965 \text{ m}^2/\text{m}} \end{aligned}$$

b. 下部半断面



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350$$

$$\text{变形余裕量 } t_1 = 0.000, \text{ 吹付厚 } t_2 = 0.250$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.350 + 0.000 = 5.400$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.400} = 14.4775122$$

$$Fb = 2\pi \times r_2 \times \alpha_1' / 360^\circ \times 2$$

$$= 2\pi \times 5.400 \times 14.4775122 / 360^\circ \times 2$$

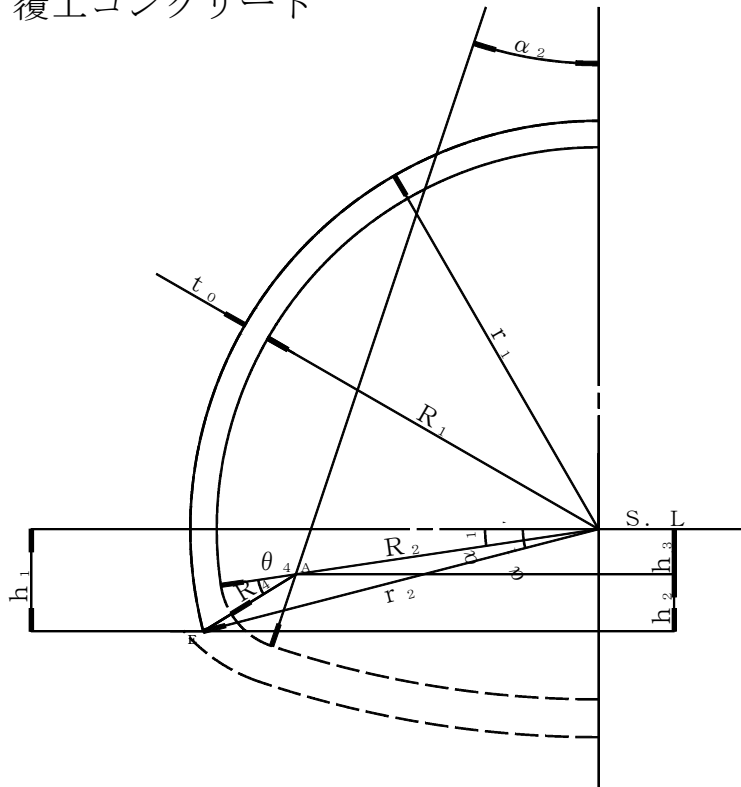
$$= 2.728947$$

$$= \underline{2.729 \text{ m}^2 / \text{m}}$$

3) コンクリート

(1) 設計断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.000, \text{覆工厚 } t_0 = 0.350$$

$$h_1 = 1.350$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad A_x = 4.005775, A_y = 0.596879, E_x = 5.228528$$

$$L_1 = 0.000000, h_2 = 0.753121, \theta_2 = 23.1548669$$

$$r_1 = R_1 + t_0 = 5.050 + 0.350 = 5.400$$

$$r_2 = R_2 + t_0 = 5.050 + 0.350 = 5.400$$

$$h_3 = A_y = 0.596879$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.400} = 14.4775122$$

$$\theta_4 = \theta_2 = 23.1548669$$

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

$$\begin{aligned} v_1 &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\ &= \pi \times 5.400^2 \times 14.4775122 / 360^\circ &= 3.684078 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} v_2 &= 1/2 \times h_1 \times r_2 \times \text{Cos } \alpha_1' \\ &= 1/2 \times 1.350 \times 5.400 \times \text{Cos } 14.4775122 &= 3.529256 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} v_3 &= \pi \times R_2^2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\ &= \pi \times 5.050^2 \times 8.4749805 / 360^\circ &= 1.886118 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} v_4 &= 1/2 \times (A_x + L_1) \times h_3 \\ &= 1/2 \times (4.005775 + 0.000000) \times 0.596879 &= 1.195481 \end{aligned}$$

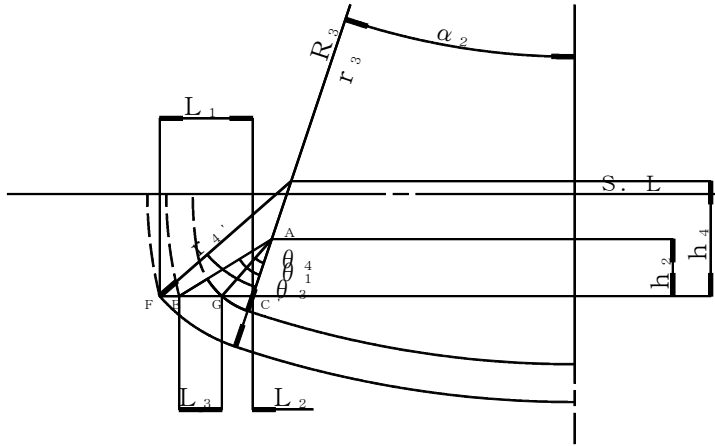
$$\begin{aligned} v_5 &= 1/2 \times \{(A_x + L_1) + (E_x + L_1)\} \times h_2 \\ &= 1/2 \times \{(4.005775 + 0.000000) + (5.228528 + 0.000000)\} \times 0.753121 \\ &= 3.477274 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} v_6 &= \pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ \\ &= \pi \times 1.000^2 \times 23.1548669 / 360^\circ &= 0.202064 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_2 &= v_1 + v_2 - (v_3 + v_4 + v_5 + v_6) \\ &= 3.684078 + 3.529256 \\ &\quad - (1.886118 + 1.195481 + 3.477274 + 0.202064) = 0.452397 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{c1} &= V_1 + V_2 \times 2 = 5.745188 + 0.452397 \times 2 &= 6.649982 \\ &= \underline{6.650 \text{ m}^3 / \text{m}} \end{aligned}$$

b. インバートコンクリート



$$R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000, r_4' = 2.308539, \text{覆工厚 } t_0' = 0.500$$

$$\alpha_2 = 18.5523621$$

$$A_x = 4.005775, C'_x = 4.258532, E_x = 5.228528, F_x = 5.486346$$

$$h_2 = 0.753121, h_4 = 1.519643, \theta_1 = 39.8177905, \theta_3 = 30.2795376$$

$$r_3 = R_3 + t_0' = 13.59000 + 0.500 = 14.09000$$

$$G_x = A_x + \sqrt{R_4^2 - h_2^2} = 4.005775 + \sqrt{1.000^2 - 0.753121^2} = 4.663657$$

$$L_1 = F_x - C'_x = 5.486346 - 4.258532 = 1.227814$$

$$L_2 = G_x - C'_x = 4.663657 - 4.258532 = 0.405125$$

$$L_3 = E_x - G_x = 5.228528 - 4.663657 = 0.564871$$

$$\theta_4 = \cos^{-1} \frac{h_2}{R_4} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{0.753121}{1.000} - 18.5523621 = 22.5861813$$

$$\begin{aligned} v_1 &= (\pi \times r_4'^2 \times \theta_3 / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\ &= (\pi \times 2.308539^2 \times 30.2795376 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 1.227814 \times 1.519643) \times 2 = 0.950605 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} v_2 &= (\pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_2 \times h_2) \times 2 \\ &= (\pi \times 1.000^2 \times 22.5861813 / 360^\circ \\ &\quad - 1/2 \times 0.405125 \times 0.753121) \times 2 = 0.089095 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} v_3 &= \{ 1/2 \times L_3 \times h_2 - \pi \times R_4^2 \times (\theta_1 - \theta_4) / 360^\circ \} \times 2 \\ &= \{ 1/2 \times 0.564871 \times 0.753121 \\ &\quad - \pi \times 1.000^2 \times (39.8177905 - 22.5861813) / 360^\circ \} \times 2 = 0.124668 \end{aligned}$$

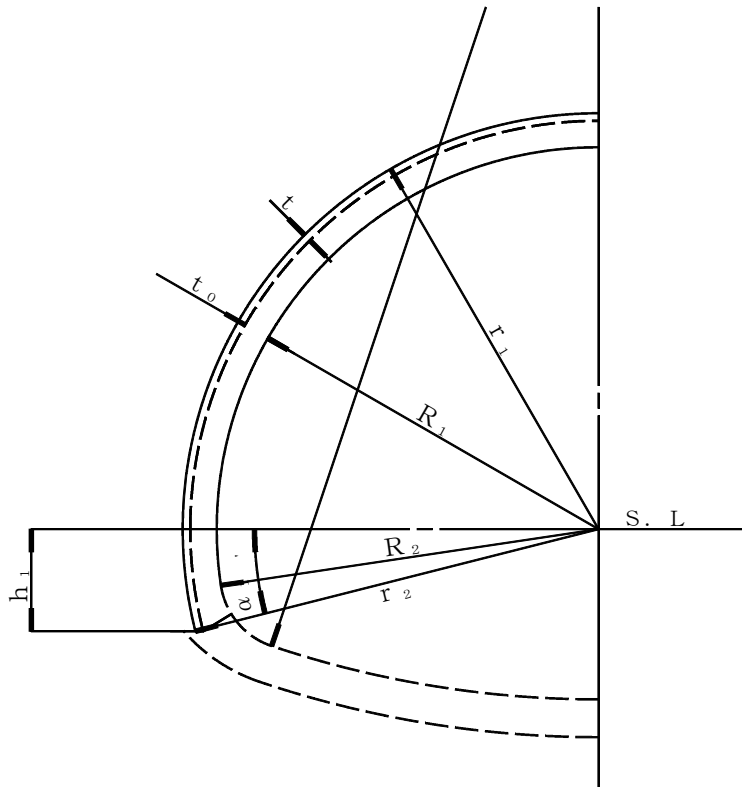
$$\begin{aligned} v_4 &= \{ \pi \times (r_3^2 - R_3^2) \times \alpha_2 / 360^\circ \} \times 2 \\ &= \{ \pi \times (14.09000^2 - 13.59000^2) \times 18.5523621 / 360^\circ \} \times 2 = 4.481389 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} V_{C2} &= v_1 - v_2 + v_3 + v_4 \\ &= 0.950605 - 0.089095 + 0.124668 + 4.481389 = 5.467567 \end{aligned}$$

$$= 5.468 \text{ m}^3 / \text{m}$$

(2) 支払断面

a. 覆工コンクリート



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{ 覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350$$

$$\text{余巻 } t = 0.100$$

$$r_1 = R_1 + t_0 + t_1 = 5.050 + 0.350 + 0.100 = 5.500$$

$$r_2 = R_2 + t_0 + t_2 = 5.050 + 0.350 + 0.100 = 5.500$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.500} = 14.2086975$$

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

$$\begin{aligned}
 v_{S1} &= \pi \times r_2^2 \times \alpha_1' / 360^\circ \\
 &= \pi \times 5.500^2 \times 14.2086975 / 360^\circ &= 3.750827
 \end{aligned}$$

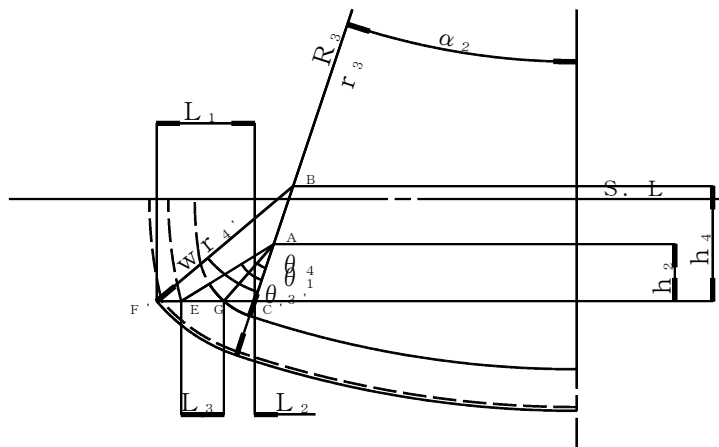
$$\begin{aligned}
 v_{S2} &= 1/2 \times h_1 \times r_2 \times \cos \alpha_1' \\
 &= 1/2 \times 1.350 \times 5.500 \times \cos 14.2086975 &= 3.598928
 \end{aligned}$$

$$v_{S3} = \text{設計断面, 覆工コンクリート側壁部 } v_3 \sim v_6 \text{ の合計} = 6.760937$$

$$\begin{aligned}
 V_{S2} &= v_{S1} + v_{S2} - v_{S3} \\
 &= 3.750827 + 3.598928 - 6.760937 &= 0.588818
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 V_{CS1} &= V_{S1} + V_{S2} \times 2 = 7.457356 + 0.588818 \times 2 &= 8.634992 \\
 & &= \underline{8.635 \text{ m}^3/\text{m}}
 \end{aligned}$$

b. インバートコンクリート



$$R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000, r_4' = 2.308539$$

$$\text{覆工厚 } t_0' = 0.500, \text{ 余巻 } t = 0.050, \alpha_2 = 18^\circ.5523621$$

$$\text{諸元寸法より} \quad h_2 = 0.753121, h_4 = 1.519643, \theta_1 = 39^\circ.8177905$$

$$A_x = 4.005775, B_x = 3.748521, C'_x = 4.258532$$

$$E_x = 5.228528$$

$$r_3 = R_3 + t_0' + t = 13.59000 + 0.500 + 0.050 = 14.14000$$

$$w r_4' = r_4' + t = 2.308539 + 0.050 = 2.358539$$

$$F'_x = B_x + \sqrt{w r_4'^2 - h_4^2} = 3.748521 + \sqrt{2.358539^2 - 1.519643^2} = 5.552237$$

$$G_x = A_x + \sqrt{R_4^2 - h_2^2} = 4.005775 + \sqrt{1.000^2 - 0.753121^2} = 4.663657$$

$$L_1 = F'_x - C'_x = 5.552237 - 4.258532 = 1.293705$$

$$L_2 = G_x - C'_x = 4.663657 - 4.258532 = 0.405125$$

$$L_3 = E_x - G_x = 5.228528 - 4.663657 = 0.564871$$

$$\theta_3' = \cos^{-1} \frac{h_4}{w r_4'} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{1.519643}{2.358539} - 18^\circ.5523621 = 31^\circ.3332720$$

$$\theta_4 = \cos^{-1} \frac{h_2}{R_4} - \alpha_2 = \cos^{-1} \frac{0.753121}{1.000} - 18^\circ.5523621 = 22^\circ.5861813$$

$$\begin{aligned}
v_1 &= (\pi \times w r_4'^2 \times \theta_3' / 360^\circ - 1/2 \times L_1 \times h_4) \times 2 \\
&= (\pi \times 2.358539^2 \times 31.3332720 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 1.293705 \times 1.519643) \times 2 = 1.076101
\end{aligned}$$

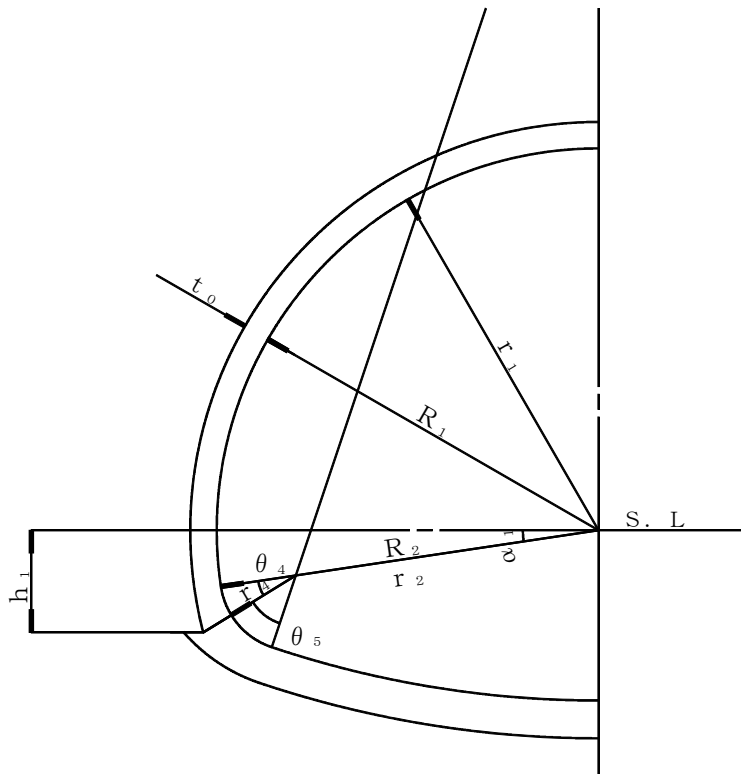
$$\begin{aligned}
v_2 &= (\pi \times R_4^2 \times \theta_4 / 360^\circ - 1/2 \times L_2 \times h_2) \times 2 \\
&= (\pi \times 1.000^2 \times 22.5861813 / 360^\circ \\
&\quad - 1/2 \times 0.405125 \times 0.753121) \times 2 = 0.089095
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_3 &= \{ 1/2 \times L_3 \times h_2 - \pi \times R_4^2 \times (\theta_1 - \theta_4) / 360^\circ \} \times 2 \\
&= \{ 1/2 \times 0.564871 \times 0.753121 \\
&\quad - \pi \times 1.000^2 \times (39.8177905 - 22.5861813) / 360^\circ \} \times 2 = 0.124668
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
v_4 &= \pi \times (r_3^2 - R_3^2) \times \alpha_2 / 360^\circ \times 2 \\
&= \pi \times (14.14000^2 - 13.59000^2) \times 18.5523621 / 360^\circ \times 2 = 4.938433
\end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
V_{CS2} &= v_1 - v_2 + v_3 + v_4 \\
&= 1.076101 - 0.089095 + 0.124668 + 4.938433 &= 6.050107 \\
& &= \underline{6.050 \text{ m}^3 / \text{m}}
\end{aligned}$$

4) 型 枠



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_4 = 1.000$$

$$\text{覆工厚 } t_0 = 0.350, h_1 = 1.350, \text{ 型枠妻板控除 } t_1 = 0.000$$

$$\alpha_1 = 8^\circ.4749805$$

$$\theta_4 = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 23^\circ.1548669$$

$$\theta_5 = \text{諸元寸法より} (\theta_1) = 39^\circ.8177905$$

$$r_1 = R_1 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_2 = R_2 + (t_1 / 2) = 5.050 + (0.000 / 2) = 5.050$$

$$r_4 = R_4 + (t_1 / 2) = 1.000 + (0.000 / 2) = 1.000$$

$$V_{C1} = \text{設計断面の覆工コンクリートより} = 6.649982$$

$$V_{CS1} = \text{支払断面の覆工コンクリートより} = 8.634992$$

$$V_{C2} = \text{設計断面のインバートコンクリートより} = 5.467567$$

$$V_{CS2} = \text{支払断面のインバートコンクリートより} = 6.050107$$

<全巻>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= (2\pi \times R_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times R_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times R_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times 2 \\
 &= (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 23.1548669 / 360^\circ) \times 2 = 18.167255 \\
 &= \underline{18.167 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{c1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(設計)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 6.649982 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 23.1548669 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 6.649982 \\
 &= \underline{6.650 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= V_{cs1} - (2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ + 2\pi \times r_2 \times \alpha_1 / 360^\circ \\
 \text{(支払)} &\quad + 2\pi \times r_4 \times \theta_4 / 360^\circ) \times t_1 \times 2 \\
 &= 8.634992 - (2\pi \times 5.050 \times 90^\circ / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 5.050 \times 8.4749805 / 360^\circ \\
 &\quad + 2\pi \times 1.000 \times 23.1548669 / 360^\circ) \times 0.000 \times 2 = 8.634992 \\
 &= \underline{8.635 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

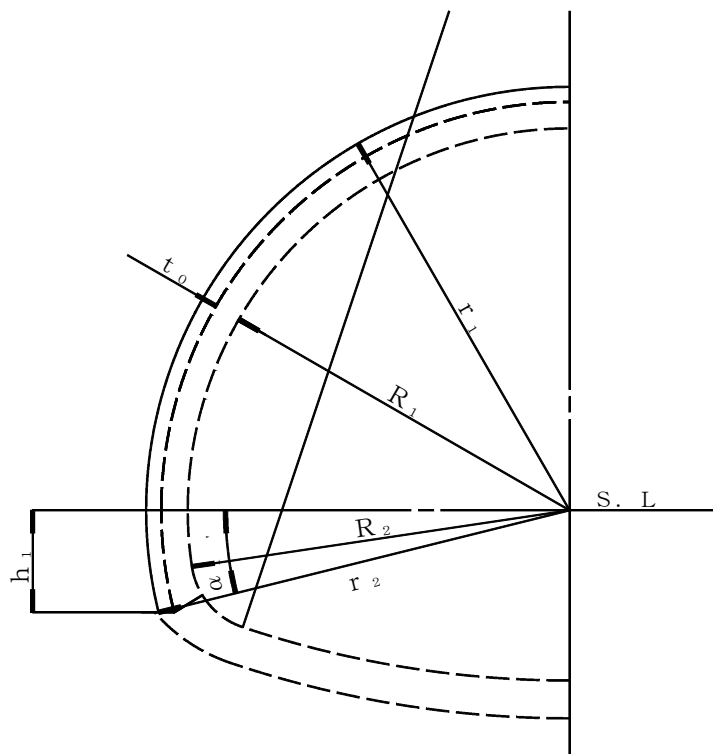
<インバート>

$$\begin{aligned}
 \text{内面} &= 2\pi \times R_4 \times \theta_5 / 360^\circ \times 2 \\
 &= 2\pi \times 1.000 \times 39.8177905 / 360^\circ \times 2 \\
 &= 1.389903 \\
 &= \underline{1.390 \text{ m}^2 / \text{m}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= \text{設計断面のインバートコンクリートに同じ} \\
 \text{(設計)} &= \underline{5.468 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned}
 \text{妻板} &= \text{支払断面のインバートコンクリートに同じ} \\
 \text{(支払)} &= \underline{6.050 \text{ m}^2 / \text{ヶ所}}
 \end{aligned}$$

5) 金網



$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, \text{覆工厚 } t_0 = 0.350$$

$$\text{変形余裕量(上半) } t_1 = 0.000, \text{ (下半) } t_2 = 0.000$$

$$\text{吹き付け厚(2次) } t_3 = 0.200, h_1 = 1.350$$

$$\begin{aligned} r_1 &= R_1 + t_0 + t_1 + t_3 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.200 &= 5.600 \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} r_2 &= R_2 + t_0 + t_2 + t_3 \\ &= 5.050 + 0.350 + 0.000 + 0.200 &= 5.600 \end{aligned}$$

$$\alpha_1' = \text{Sin}^{-1} \frac{h_1}{r_2} = \text{Sin}^{-1} \frac{1.350}{5.600} = 13.9497856$$

$$\begin{aligned} \text{上半} &= 2\pi \times r_1 \times 90^\circ / 360^\circ \times 2 \\ &= 2\pi \times 5.600 \times 90^\circ / 360^\circ \times 2 &= 17.592919 \\ & &= \underline{17.593 \text{ m}^2 / \text{m}} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{下半} &= 2\pi \times r_2 \times \alpha_1' / 360^\circ \times 2 \\ &= 2\pi \times 5.600 \times 13.9497856 / 360^\circ \times 2 &= 2.726861 \\ & &= \underline{2.727 \text{ m}^2 / \text{m}} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{合計} &= \text{上半} + \text{下半} = 17.593 + 2.727 &= 20.320 \\ & &= \underline{20.320 \text{ m}^2 / \text{m}} \end{aligned}$$

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	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		

(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

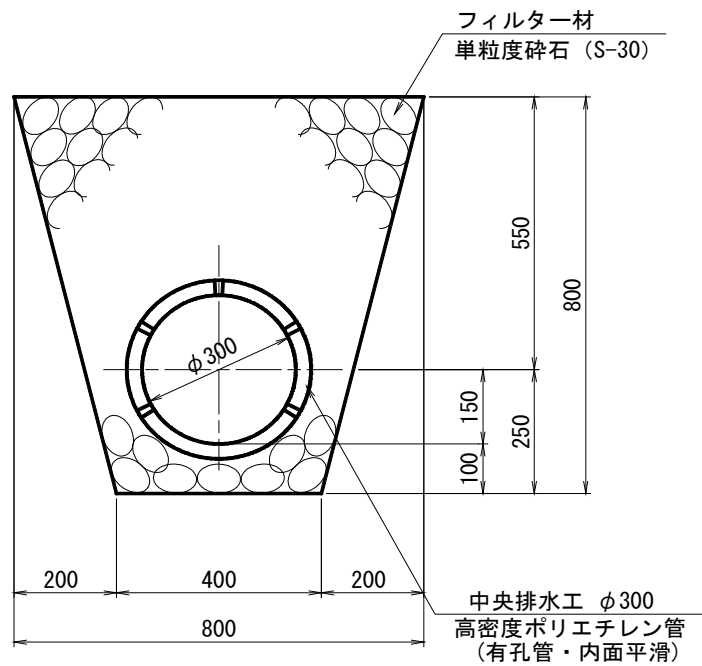
掘削区分：CⅡ	(インバート無し)	=	342.000	m
掘削区分：DⅠ	(インバート有り)	=	266.710	m
掘削区分：DⅠ-f	(インバート有り)	=	117.000	m
掘削区分：DⅢa-1	(インバート有り)	=	75.700	m
掘削区分：DⅢa-2	(インバート有り)	=	6.000	m
掘削区分：坑門工	(インバート有り)	=	1.300	m
		<hr/>		
合 計			808.710	m

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)	=	-	
		<hr/>		
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

$$V = (0.800 + 0.400) / 2 \times 0.800 \times 10.000 = 4.800 \text{ m}^3/10\text{m}$$

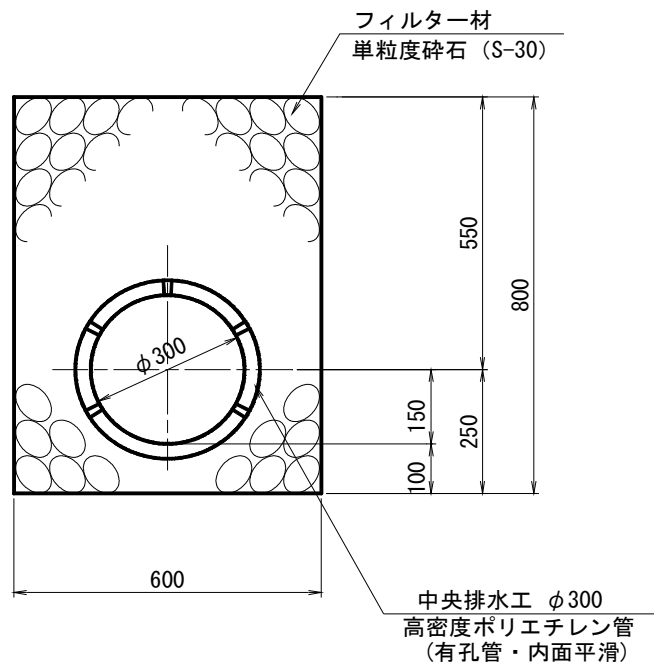
(ii) フィルター材(単粒度碎石) ※排水管外径 φ = 360 mm

$$V = 4.800 - \pi \times 0.360^2 / 4 \times 10.000 = 3.782 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 φ300 (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

$$V = 0.600 \times 0.800 \times 10.000 = 4.800 \text{ m}^3/10\text{m}$$

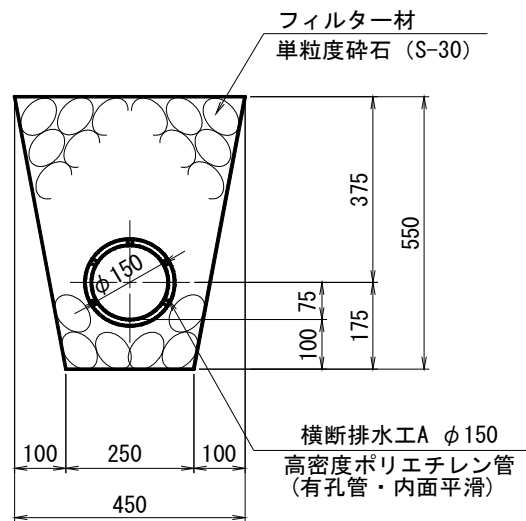
(ii) フィルター材(単粒度砕石) ※排水管外径 $\phi = 360 \text{ mm}$

$$V = 4.800 - \pi \times 0.360^2 / 4 \times 10.000 = 3.782 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(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

$$V = (0.450 + 0.250) / 2 \times 0.550 \times 10.000 = 1.925 \text{ m}^3/10\text{m}$$

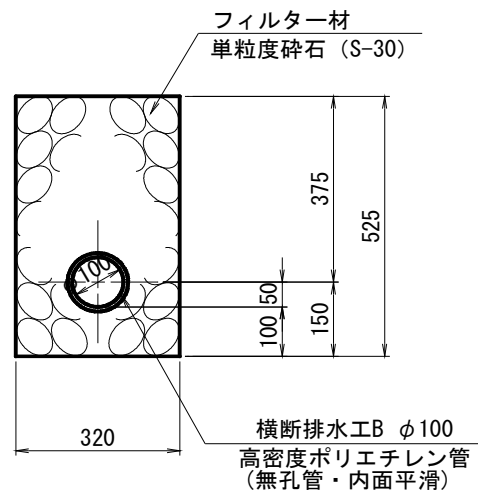
(ii) フィルター材(単粒度碎石) ※排水管外径 $\phi = 175 \text{ mm}$

$$V = 1.925 - \pi \times 0.175^2 / 4 \times 10.000 = 1.684 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(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 $\phi = 118 \text{ mm}$

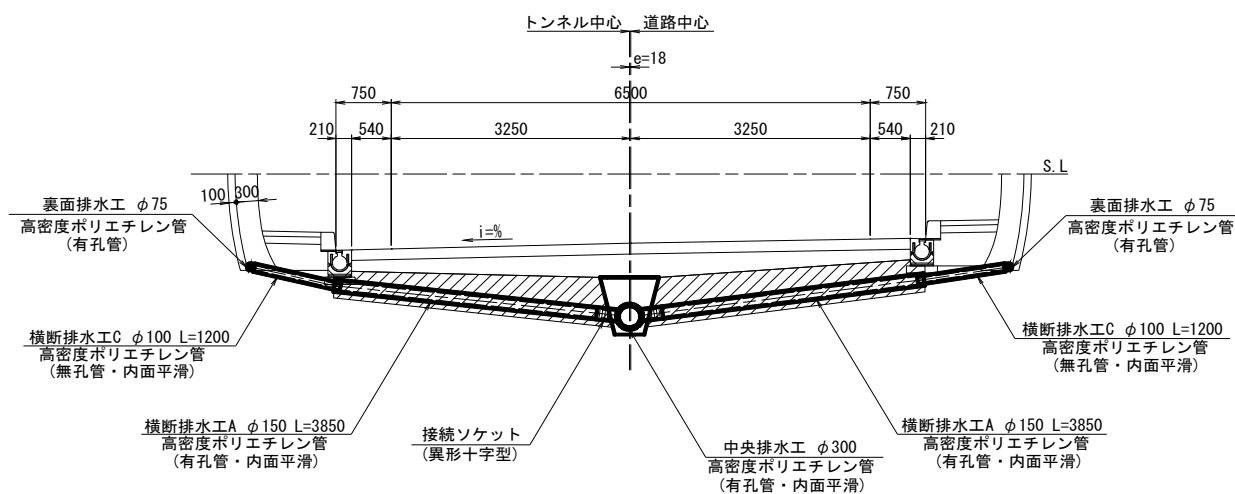
$$V = 1.680 - \pi \times 0.118^2 / 4 \times 10.000 = 1.571 \text{ m}^3/10\text{m}$$

(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 ※CII



・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)

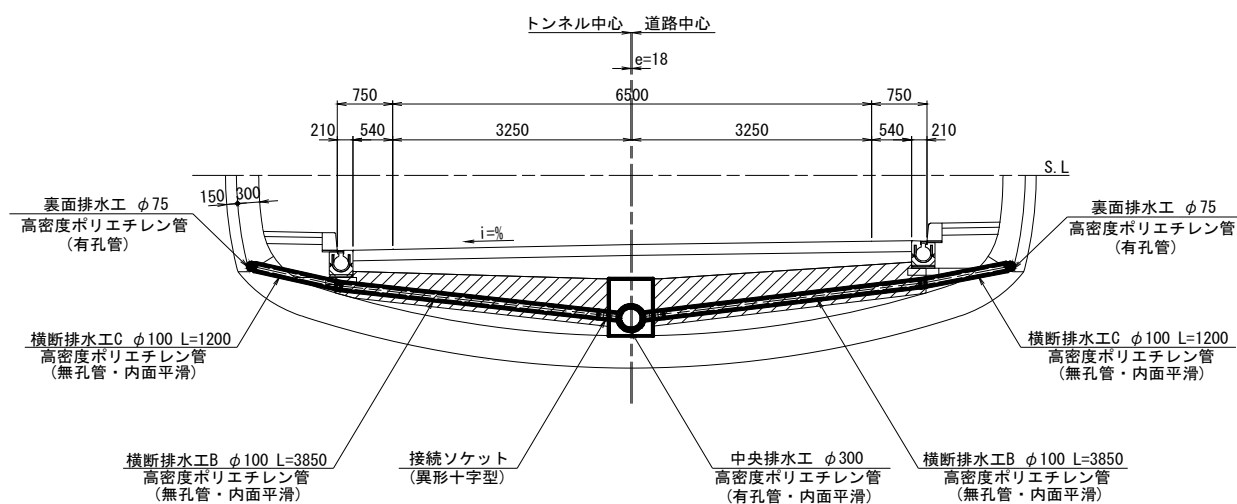
$$L = 1.200 + 1.200 = 2.400 \text{ m}/\text{ヶ所}$$

(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 ※DI、DI-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)

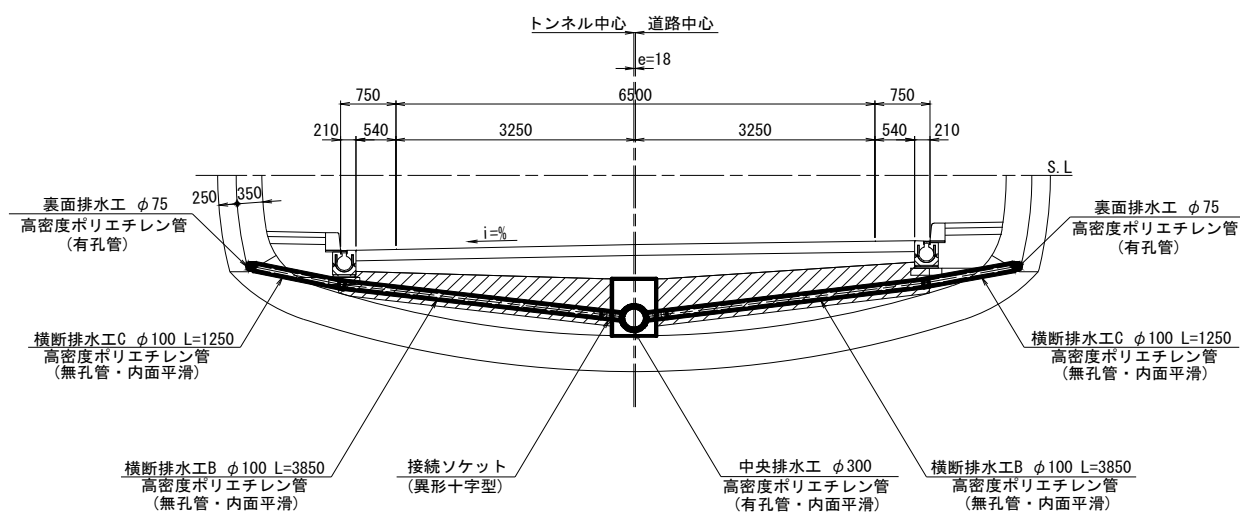
$$L = 1.200 + 1.200 = 2.400 \text{ m}/\text{ヶ所}$$

(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) $V = 3.850 \text{ m}^2$ (CAD求積)

・ 平均延長 $L = 3.850 / \frac{0.525}{\text{標準高}} = 7.333 \text{ m}$

(i) 掘削

$$V = 1.680 \times 7.333 / 10.000 = 1.232 \text{ m}^3/\text{ヶ所}$$

(ii) フィルター材(単粒度碎石)

$$V = 1.571 \times 7.333 / 10.000 = 1.152 \text{ m}^3/\text{ヶ所}$$

(iii) 高密度ポリエチレン管 φ100 (無孔管・内面平滑)

$$L = 3.850 + 3.850 = 7.700 \text{ m}/\text{ヶ所}$$

(iv) 高密度ポリエチレン管 φ100 (無孔管・内面平滑)

$$L = 1.250 + 1.250 = 2.500 \text{ m}/\text{ヶ所}$$

(v) 接続ソケット

$$N = 1 \text{ 個}/\text{ヶ所}$$

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)

$$L = 20.000 \text{ m} / 10\text{m (両側当り)}$$

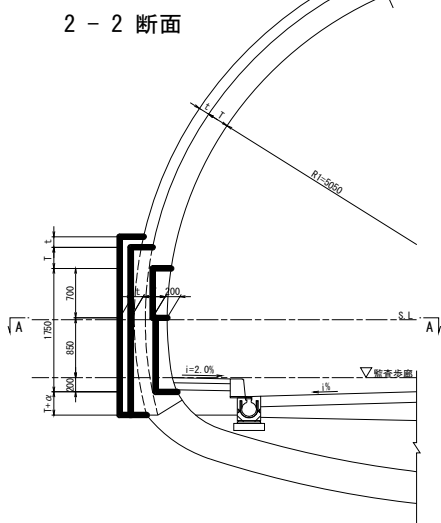
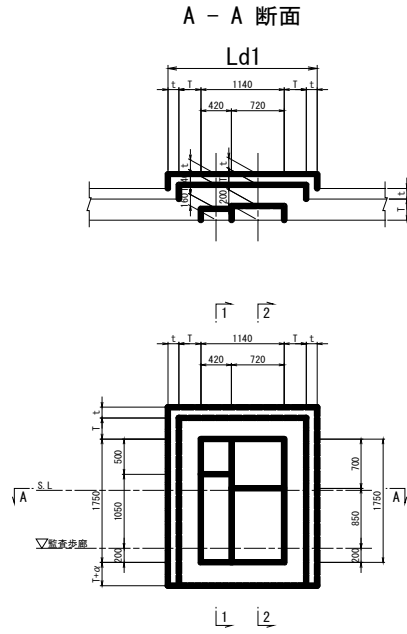
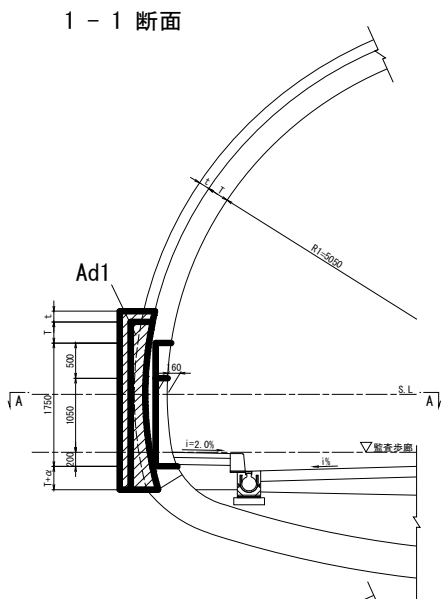
通・操：通話型通報設備+操作型通報設備
 操：操作型通報設備

箱技工集計表

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

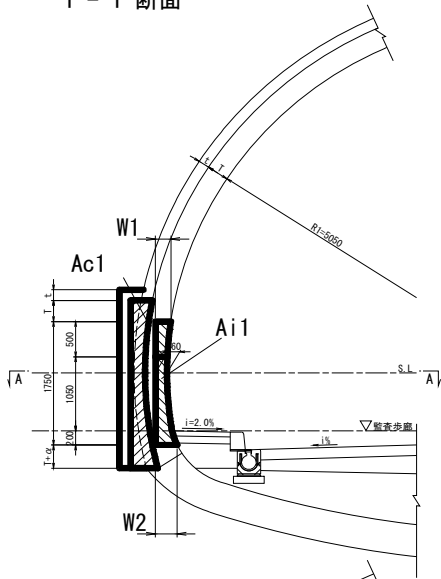
(1) 通話型通報設備+操作型通報設備

掘 削

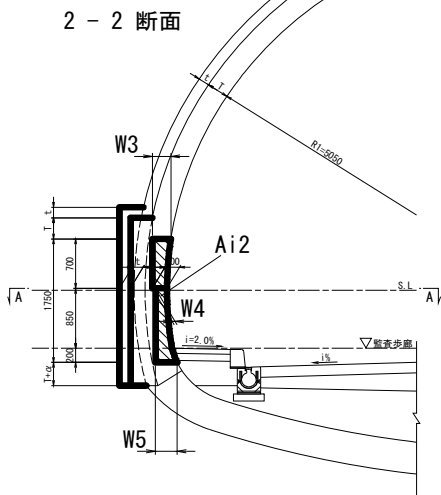


覆 工

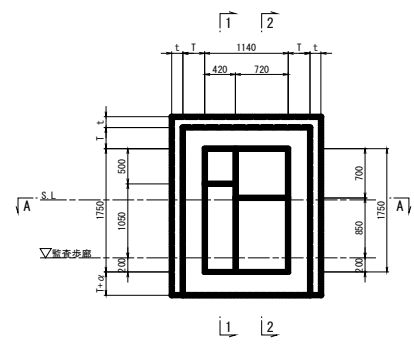
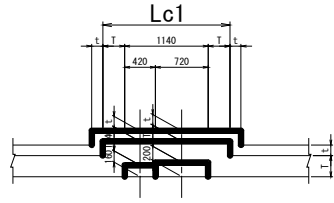
1 - 1 断面



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

$$N = 2 \text{ (補強)} + 4 \text{ (再打設)} = 6 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 87 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 27 \text{ (H鋼)} + 5 \text{ (継手板・底板)} = 32 \text{ kg/箇所}$$

H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄筋

$$W = \text{--- (補強)} - \text{--- (控除)} = 0 \text{ kg/箇所}$$

・断面 D I、D I-f

T	0.300
t	0.150

掘削		覆工		内 空							
Ad1	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

$$N = 3 \text{ (補強)} + 9 \text{ (再打設)} = 12 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 108 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 119 \text{ (H鋼)} + 21 \text{ (継手板・底板)} = 140 \text{ kg/箇所}$$

H型鋼切断

$$N = 2 \text{ 箇所/箇所}$$

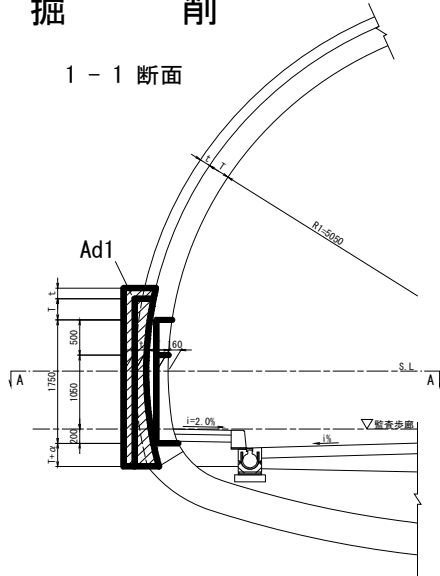
鉄 筋

$$W = \text{— (補強) (控除)} = 0 \text{ kg/箇所}$$

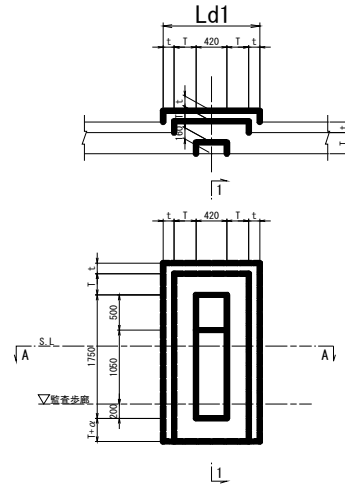
(2) 操作型通報設備

掘削

1 - 1 断面

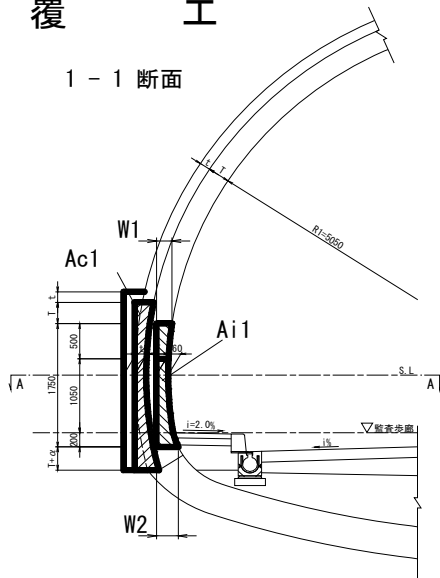


A - A 断面

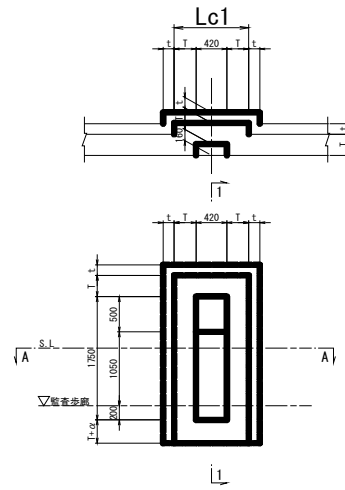


覆工

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

$$N = 2 \text{ (補強)} + 4 \text{ (再打設)} = 6 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 87 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 28 \text{ (H鋼)} + 5 \text{ (継手板・底板)} = 33 \text{ kg/箇所}$$

H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄筋

$$W = \text{ (補強) } - \text{ (控除) } = 0 \text{ kg/箇所}$$

・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

$$N = 2 \text{ (補強)} + 6 \text{ (再打設)} = 8 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 73 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 60 \text{ (H鋼)} + 11 \text{ (継手板・底板)} = 71 \text{ kg/箇所}$$

H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄筋

$$W = \text{--- (補強)} - \text{--- (控除)} = \text{--- kg/箇所}$$

・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

$$N = 2 \text{ (補強)} + 6 \text{ (再打設)} = 8 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 76 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 135 \text{ (H鋼)} + 26 \text{ (継手板・底板)} = 161 \text{ kg/箇所}$$

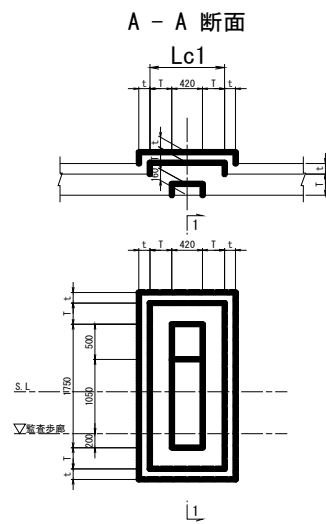
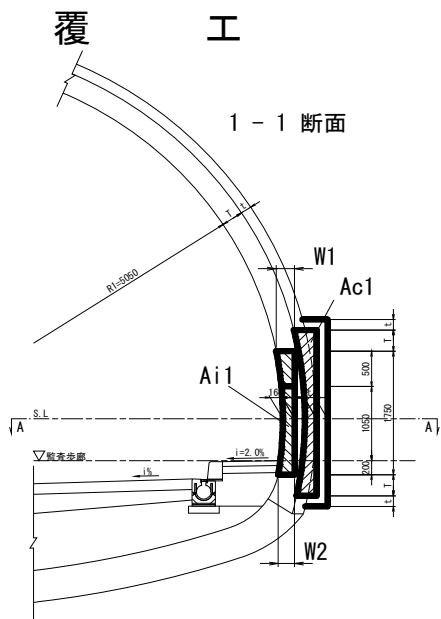
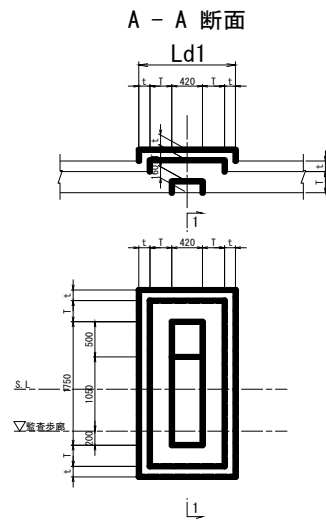
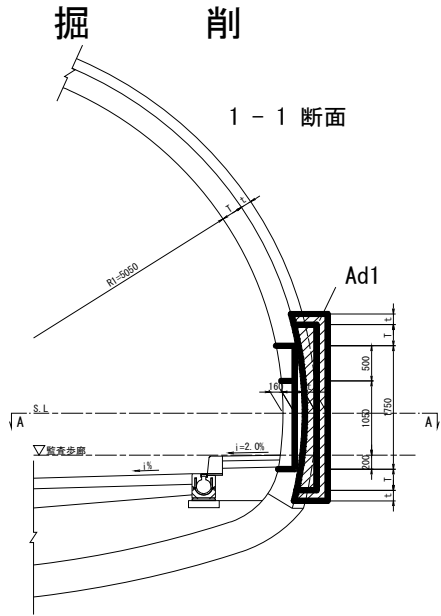
H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄筋

$$W = 47 \text{ (補強)} - 27 \text{ (控除)} = 20 \text{ kg/箇所}$$

(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

$$N = 2 \text{ (補強)} + 4 \text{ (再打設)} = 6 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 87 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 32 \text{ (H鋼)} + 5 \text{ (継手板・底板)} = 37 \text{ kg/箇所}$$

H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄筋

$$W = \text{--- (補強)} - \text{--- (控除)} = \text{--- kg/箇所}$$

・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

$$N = 2 \text{ (補強)} + 6 \text{ (再打設)} = 8 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 73 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 62 \text{ (H鋼)} + 4 \text{ (継手板・底板)} = 66 \text{ kg/箇所}$$

H型鋼切断

$$N = 2 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄筋

$$W = \text{--- (補強)} - \text{--- (控除)} = \text{--- kg/箇所}$$

・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

$$N = 2 \text{ (補強)} + 6 \text{ (再打設)} = 8 \text{ 本/箇所}$$

プレート

$$W = 76 \text{ kg/箇所}$$

スクラップ

$$W = 135 \text{ (H鋼)} + 26 \text{ (継手板・底板)} = 161 \text{ kg/箇所}$$

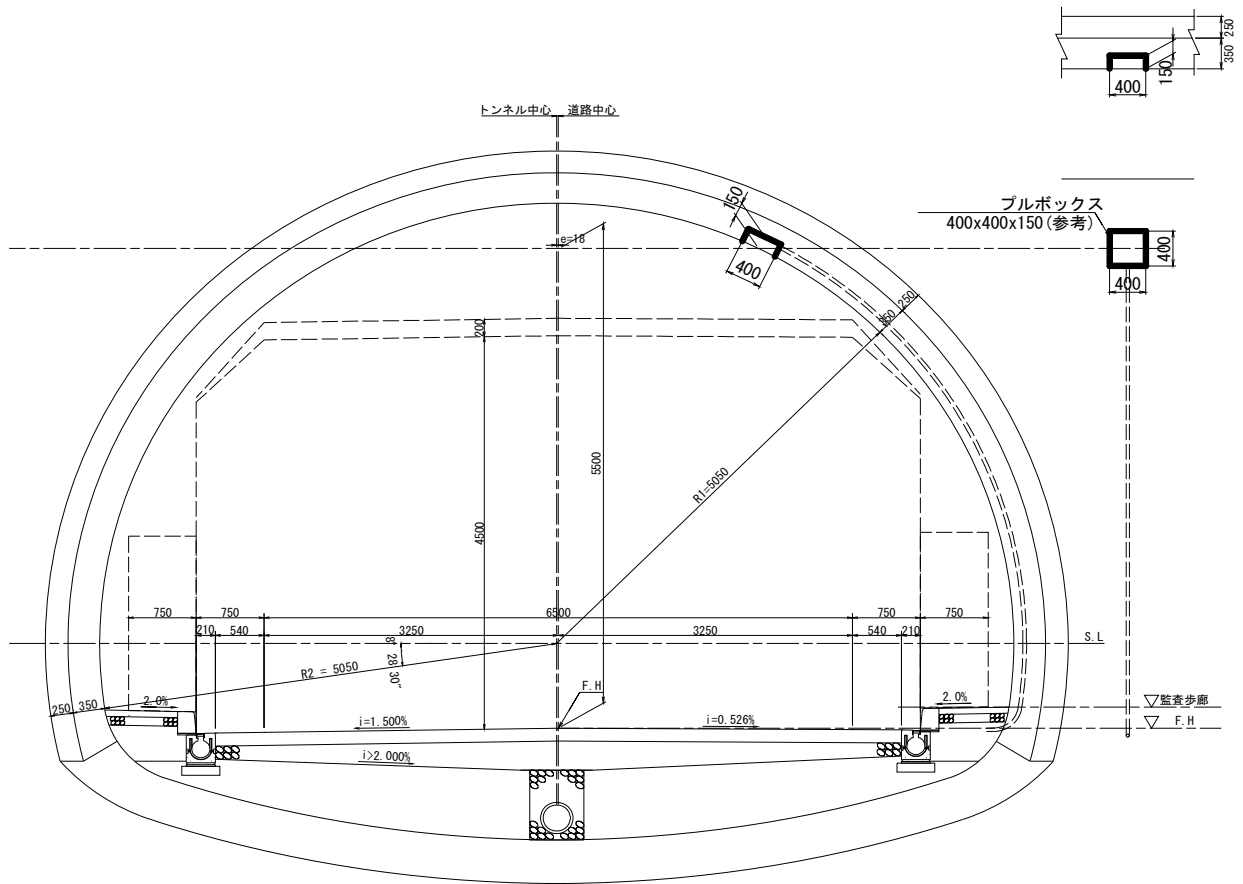
H型鋼切断

$$N = 1 \text{ 箇所/箇所}$$

鉄筋

$$W = 52 \text{ (補強)} - 25 \text{ (控除)} = 27 \text{ kg/箇所}$$

(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

$$A = (0.150 \times 2 + 0.400) \times 0.400 + 0.060 \times 2$$

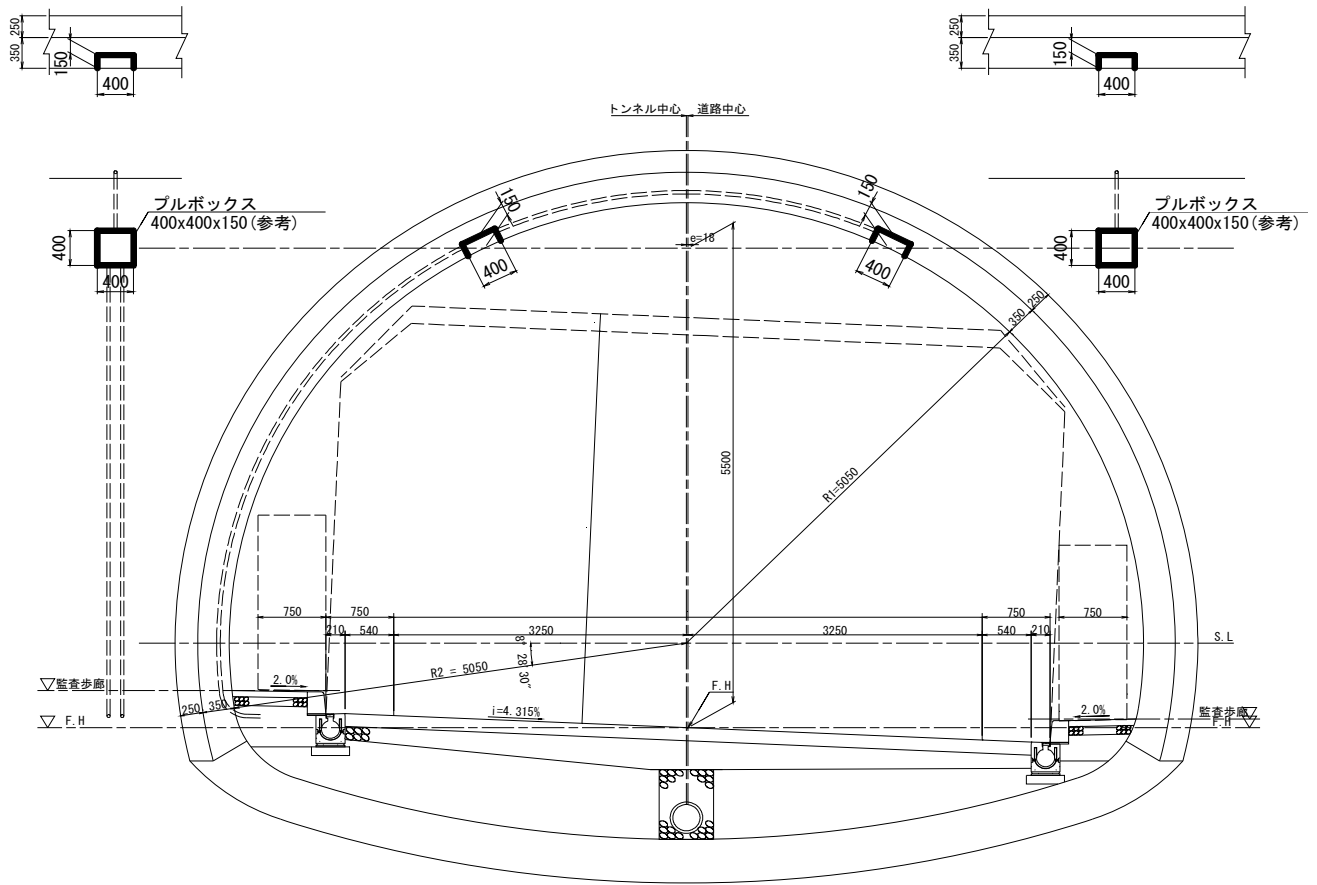
$$= 0.400 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

鉄 筋

$$W = \begin{matrix} 29 & - & 7 \\ (\text{補強}) & & (\text{控除}) \end{matrix}$$

$$= 22 \text{ kg}/\text{箇所}$$

(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

$$W = \begin{matrix} 60 & - & 14 \\ (\text{補強}) & & (\text{控除}) \end{matrix}$$

$$= 46 \text{ kg}/\text{箇所}$$

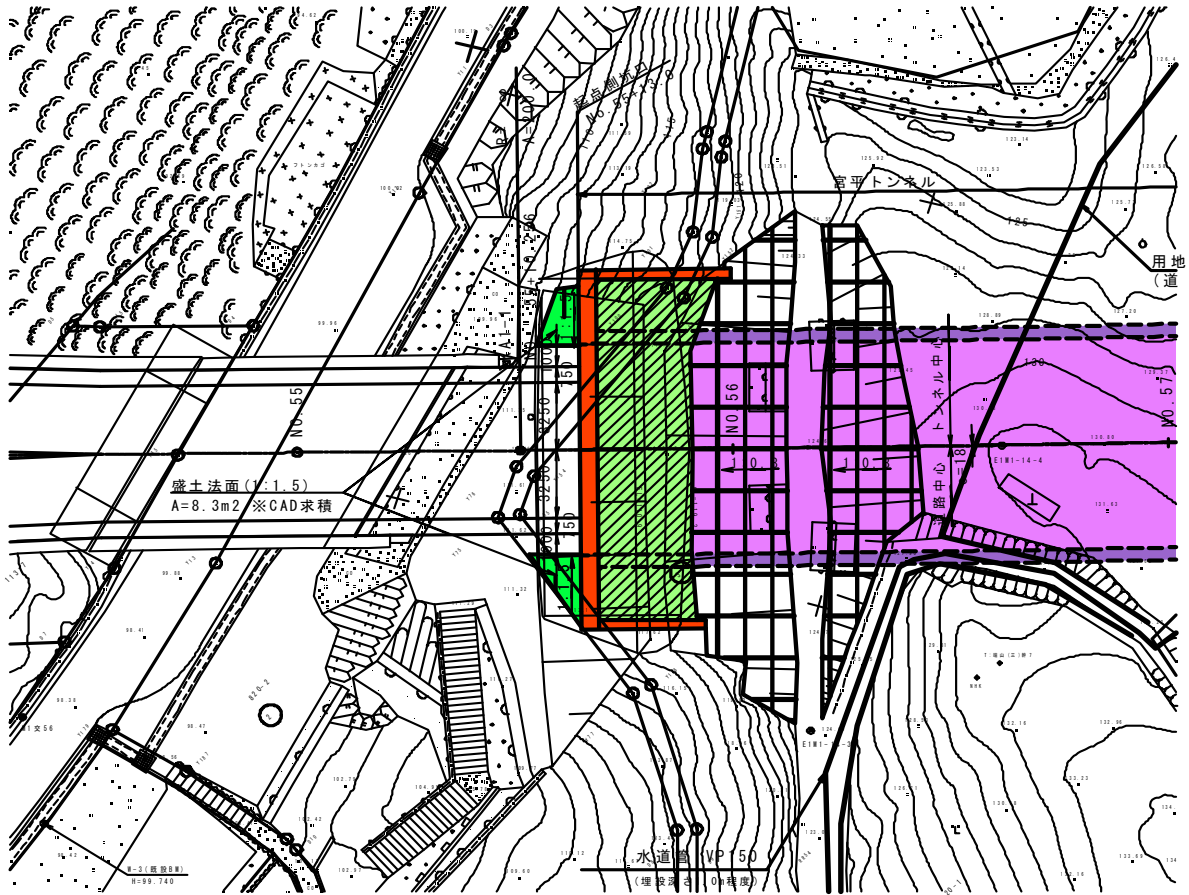
坑 門 工

(その2)

工種	種別	細別	単位	起点側	終点側	計	摘要	
坑口付	既設擁壁取壊し		m ³	-	0.9	0.9		
	仮設法面吹付	t=50	m ²	162.8	164.5	327.3		
	鋼製支保工	H-200	上半	基	4	4	8	
				t	3.372	3.372	6.744	
		H-200	下半	基	3	3	6	
				t	0.405	0.405	0.810	
	つなぎ梁	H200×200	kg	-	499	499		
	やらず	H200×200	//	-	699	699		
		コンクリート	m ³	-	2.0	2.0		
		型 枠	m ²	-	8.0	8.0		
	つなぎ材	L-50×50×6	kg	287	289	576		
	外型枠	キャストプレート	//	730	734	1,464	AKD650×25×1.2	
	吹付コンクリート	t=250	m ²	69.9	70.5	140.4		
	金網	φ5×150×150	//	72.3	72.9	145.2		
	ロックボルト	L=4m	上半	本	6	6	12	
		L=4m	下半	//	0	0	0	
	坑内掘削		m ³	45.4	45.8	91.2		
	土のう積		袋	-	2,705	2,705		
		m ³	-	54.1	54.1			

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

$$\begin{aligned} V &= \{ 17.200 \times 8.900 - (0.420 \times 1.400 + 0.630 \times 2.100) / 2 \\ &\quad \begin{array}{ccc} \text{※1} & \text{※2} & \text{※3} \end{array} \\ &\quad + 11.198 - (59.312 + 5.468) \} \times 0.800 \\ &= (152.125 + 11.198 - 64.780) \times 0.800 \\ &= 98.543 \times 0.800 = 78.8 \text{ m}^3 \end{aligned}$$

・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

$$\begin{aligned} A &= 98.543 \times 2 - (76.451 - 64.780) + (7.500 + 6.800) \times 0.800 \\ &\quad - \frac{7.000 \times (0.500 + 0.500)}{\text{※面壁と左側壁のすり付け部}} - \frac{6.300 \times (0.400 + 0.400)}{\text{※面壁と右側壁のすり付け部}} = 184.8 \text{ m}^2 \end{aligned}$$

・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)

$$\begin{array}{l} D32 = 6,020 \text{ kg} \\ D29 = 5,485 \text{ kg} \end{array} \left. \vphantom{\begin{array}{l} D32 \\ D29 \end{array}} \right\} = 11,505 \text{ kg}$$

$$\begin{array}{l} D25 = 414 \text{ kg} \\ D22 = 1,696 \text{ kg} \\ D19 = 424 \text{ kg} \\ D16 = 2,036 \text{ kg} \end{array} \left. \vphantom{\begin{array}{l} D25 \\ D22 \\ D19 \\ D16 \end{array}} \right\} = 4,570 \text{ kg}$$

$$D13 = 302 \text{ kg} \qquad \text{計} = 16,377 \text{ kg}$$

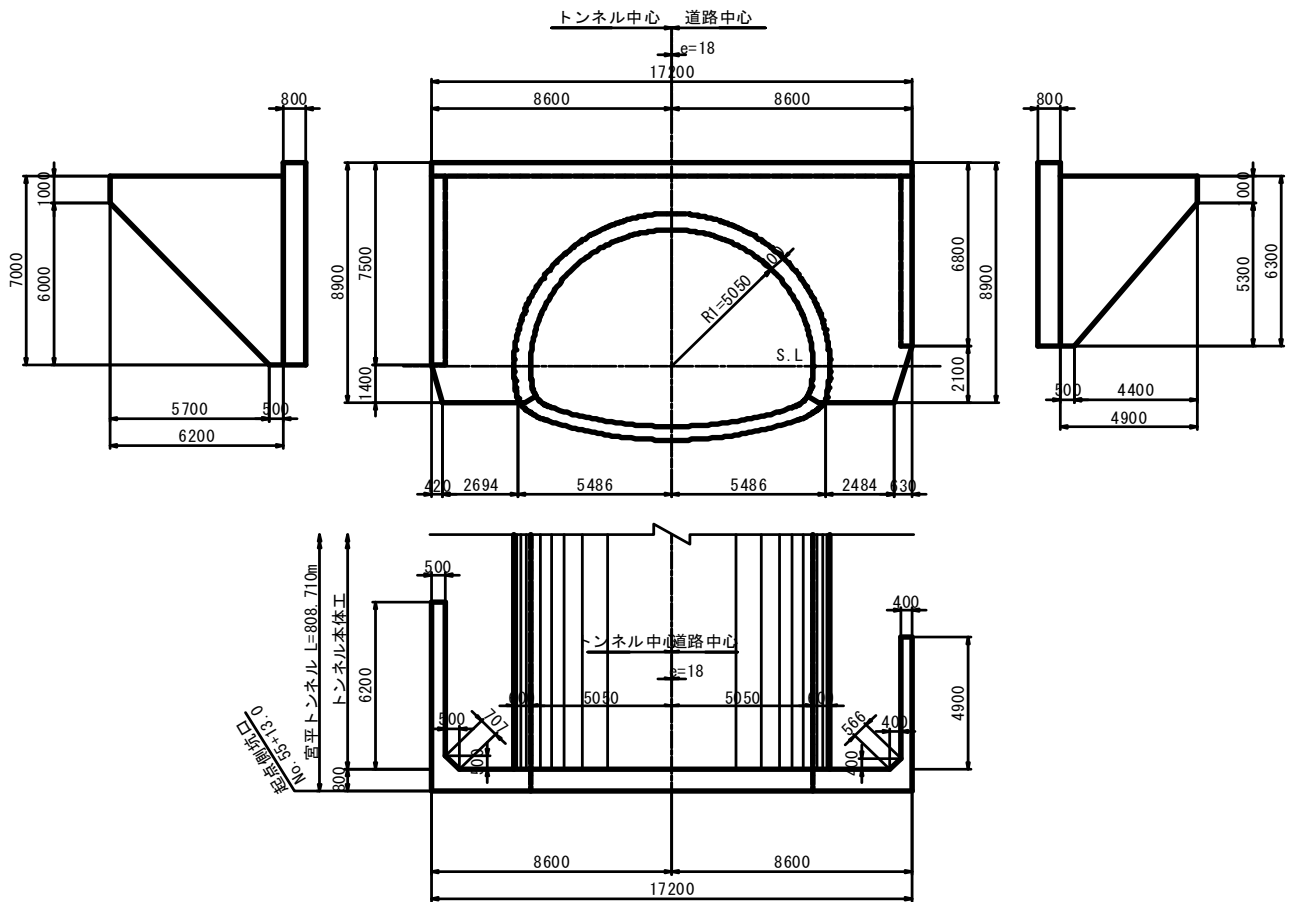
4) 足場工

$$A = 279.2 - (7.500 + 6.800) \times 0.800$$

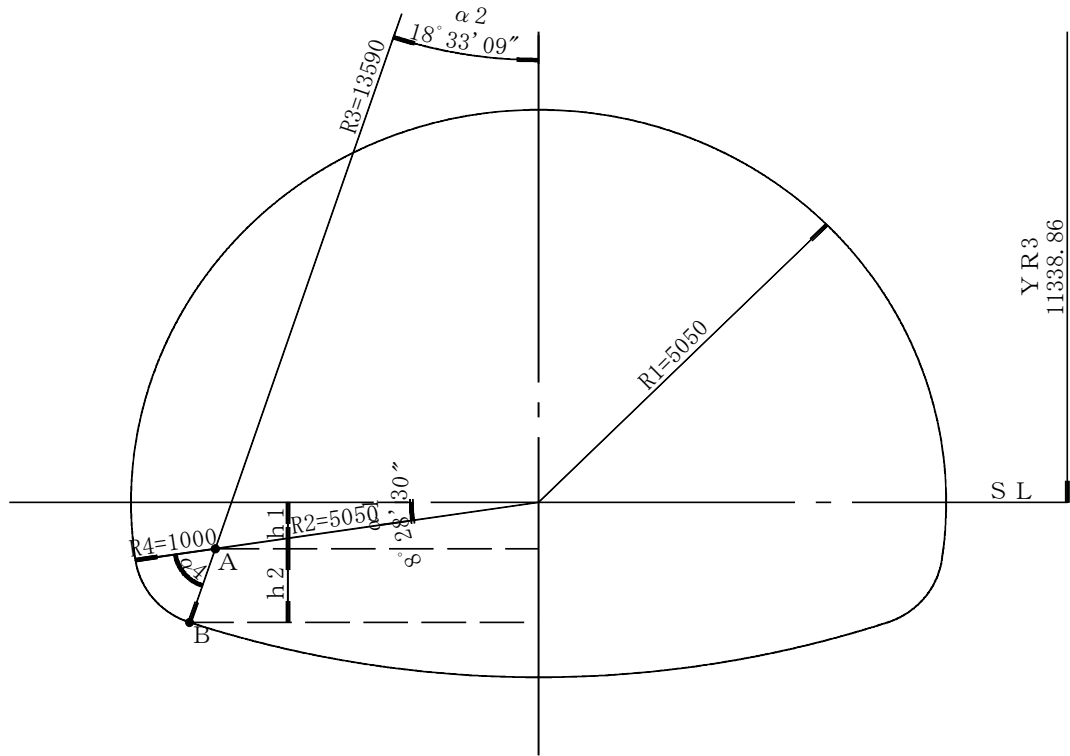
$$- 1.000 \times 0.500 - 1.000 \times 0.400$$

$$= 267 \text{ 掛m}^2$$

- ※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

$$R_1 = 5.050, R_2 = 5.050, R_3 = 13.59000, R_4 = 1.000$$

$$\alpha_1 = 8.4749805, \alpha_2 = 18.5523621$$

$$YR3 = R_3 \text{ の Y 座標} = 11.338860$$

$$A_x = R_4 \text{ の X 座標} = 4.005775$$

$$A_y = R_4 \text{ の Y 座標} = 0.596879$$

$$B_x = R_3 \times \sin \alpha_2 = 13.59000 \times \sin 18.5523621 = 4.323946$$

$$B_y = R_3 \times \cos \alpha_2 - YR3 = 13.59000 \times \cos 18.5523621 - 11.338860 = 1.544912$$

$$h_1 = A_y = 0.596879$$

$$h_2 = B_y - A_y = 1.544912 - 0.596879 = 0.948033$$

$$\alpha_4 = 90^\circ - \alpha_1 - \alpha_2 = 90^\circ - 8.4749805 - 18.5523621 = 62.9726574$$

$$A1 = \pi \times \frac{R_1^2}{2} \times \frac{90^\circ}{360^\circ} = 20.029617$$

$$A2 = \pi \times \frac{R_2^2}{2} \times \frac{\alpha_1}{360^\circ} + \frac{1}{2} \times A_x \times h_1 = 3.081599$$

$$A3 = \pi \times \frac{R_4^2}{2} \times \frac{\alpha_4}{360^\circ} = 0.549540$$

$$A4 = \frac{1}{2} \times (A_x + B_x) \times h_2 = 3.948425$$

$$A5 = \pi \times \frac{R_3^2}{2} \times \frac{\alpha_2}{360^\circ} - \frac{1}{2} \times (B_y + YR3) \times B_x = 2.046618$$

$$\begin{aligned} A &= (A1 + A2 + A3 + A4 + A5) \times 2 \\ &= (20.029617 + 3.081599 + 0.549540 + 3.948425 + 2.046618) \times 2 \\ &= 59.311598 \\ &= \underline{\underline{59.312 \text{ m}^2}} \end{aligned}$$

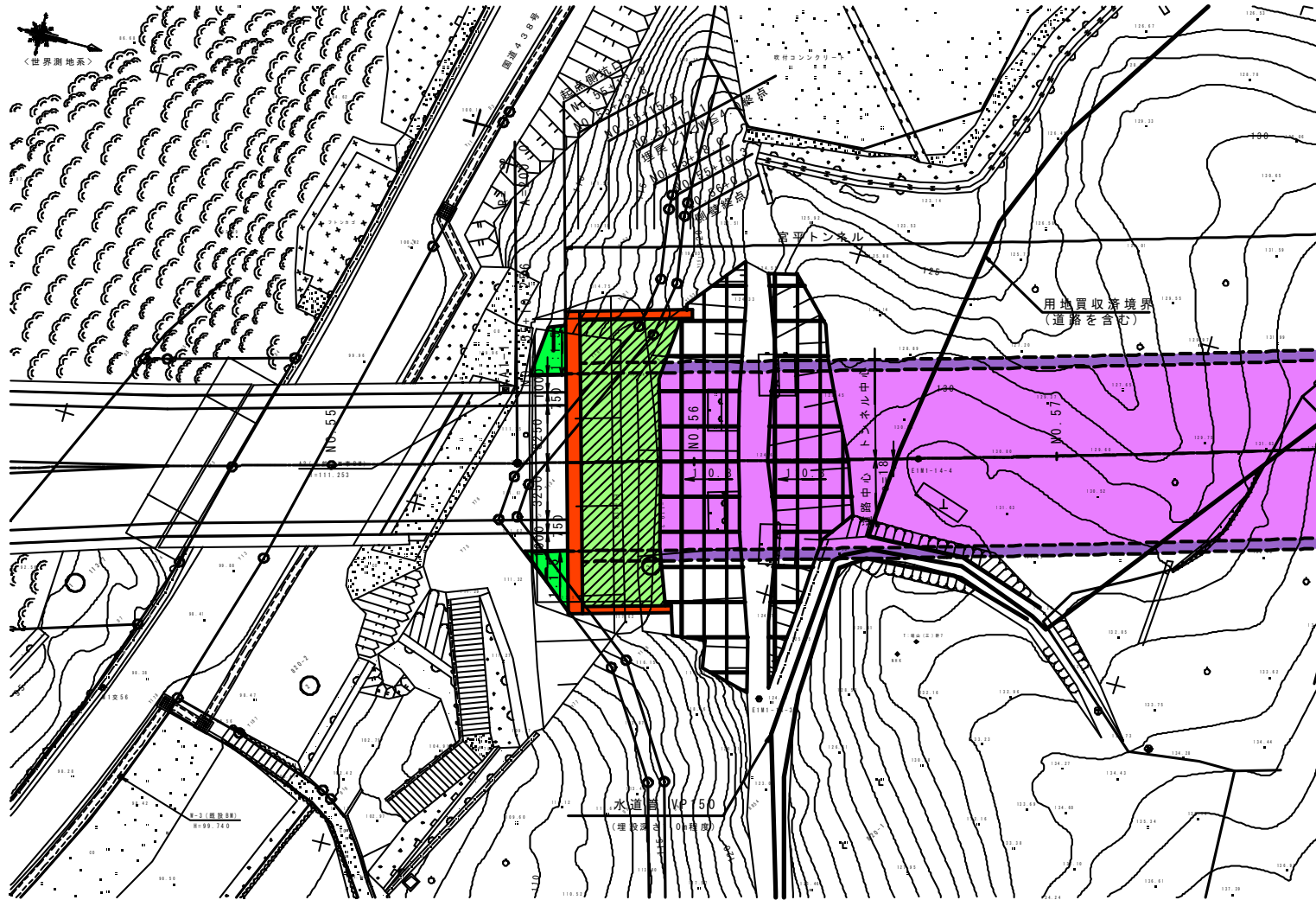
(4) 起点-土工数量

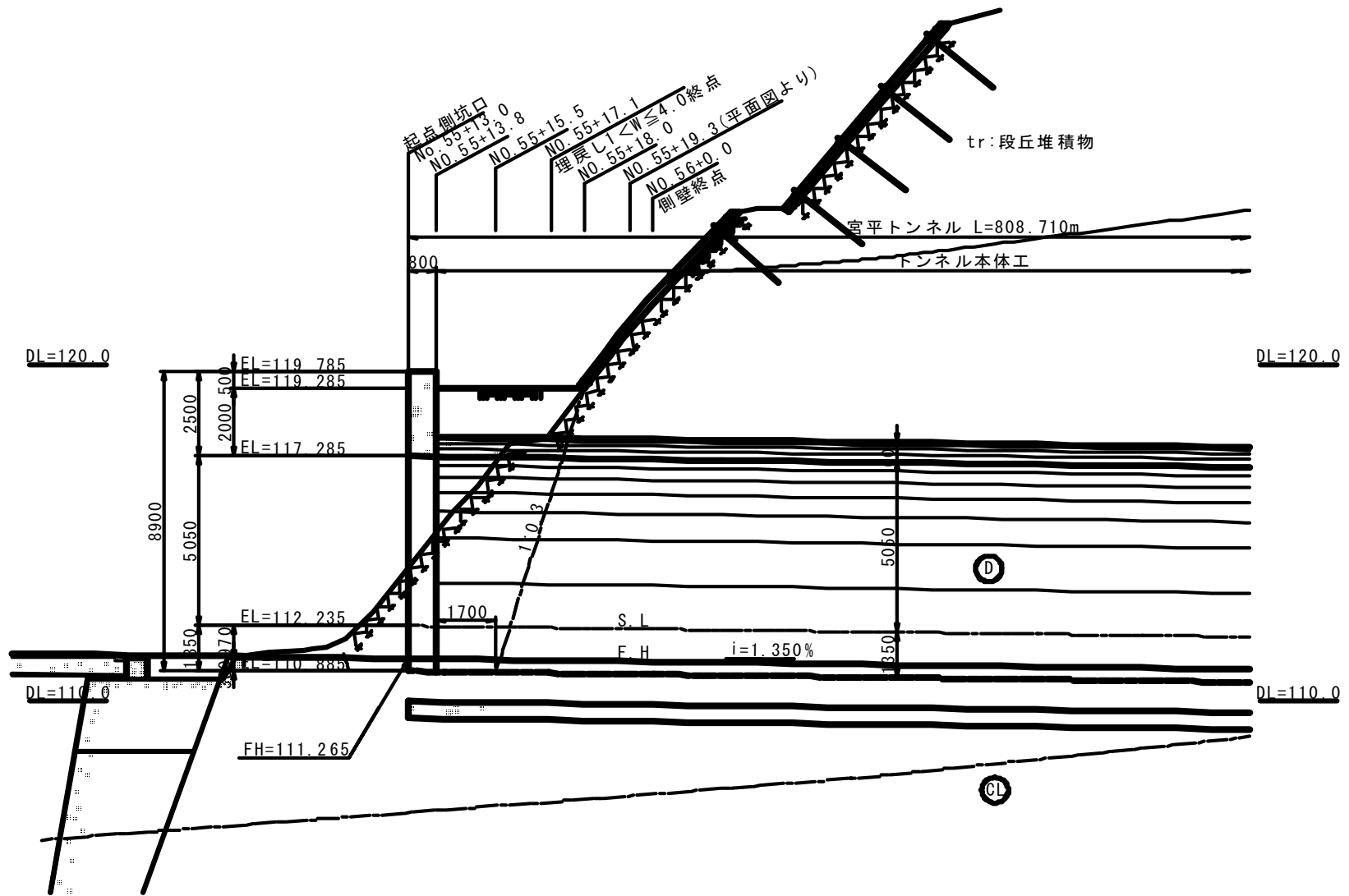
その1

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)																
NO. 55 + 13.000		50.4														
NO. 55 + 15.500	2.500	50.4	50.40	126.0												
NO. 55 + 18.000	2.500	0.9	25.65	64.1												
NO. 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	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. 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









No. 55+13.0
 NO. 55+13.8
 NO. 55+15.5

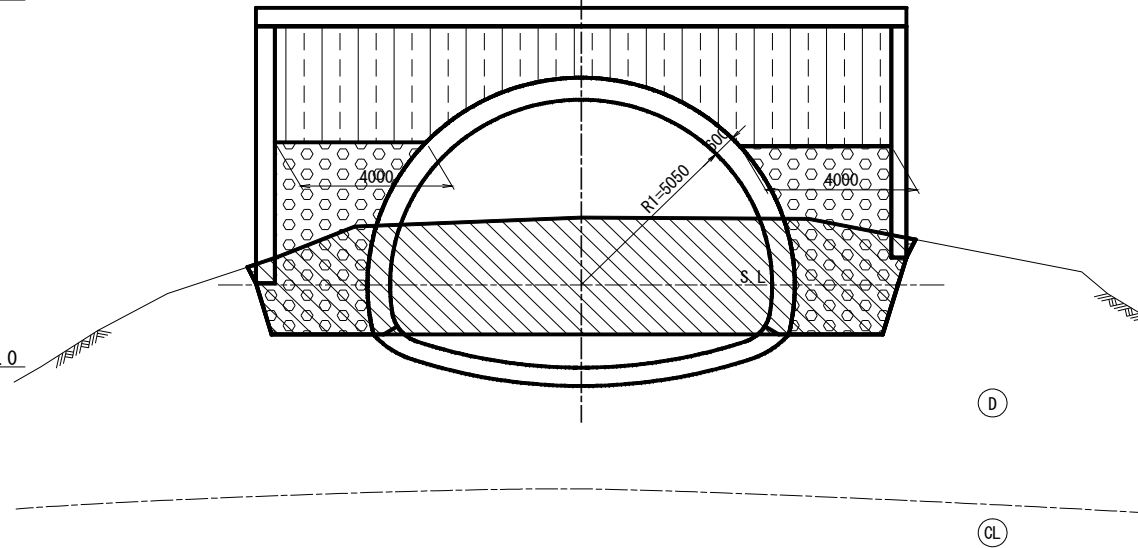
トンネル中心 道路中心

e=18

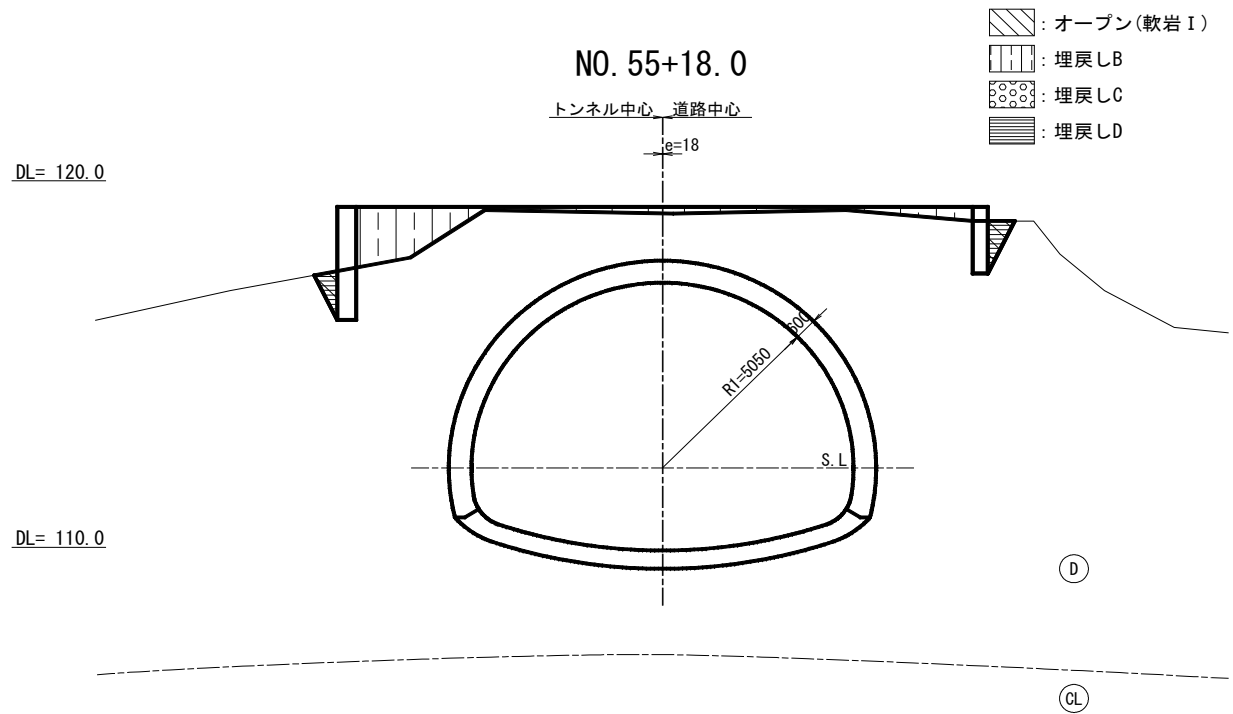
-  : オープン(軟岩 I)
-  : 埋戻しB
-  : 埋戻しC
-  : 埋戻しD

DL=120.0

DL=110.0



オープン(土砂) :		埋戻しB :	42.0
オープン(軟岩 I) :	50.4	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

$$H-200 \times 200 = = - \text{ kg}$$

$$\text{コンクリート} = = - \text{ m}^3$$

$$\text{型 枠} = = - \text{ m}^2$$

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

$$L = (3.785 + 1.700) / 2 + 0.500 = 3.243 \text{ m}$$

$$= 2.743 + 0.500$$

$$\text{重量 } W = 20 \text{ 本} \times 3.243 \text{ m} \times 4.43 \text{ kg/m} = 287 \text{ kg}$$

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)

$$A = \begin{matrix} ※3 & ※1 & ※4 & ※2 \\ 16.965 & \times & 3.785 & + & 2.729 & \times & 2.094 \end{matrix} = 69.9 \text{ m}^2$$

8) 金網 (φ5×150×150)

$$A = \begin{matrix} ※5 & ※1 & ※6 & ※2 \\ 17.593 & \times & 3.785 & + & 2.727 & \times & 2.094 \end{matrix} = 72.3 \text{ m}^2$$

- 9) ロックボルト (L = 4.000)
 上半 N = 6 本
 下半 N = 0 本

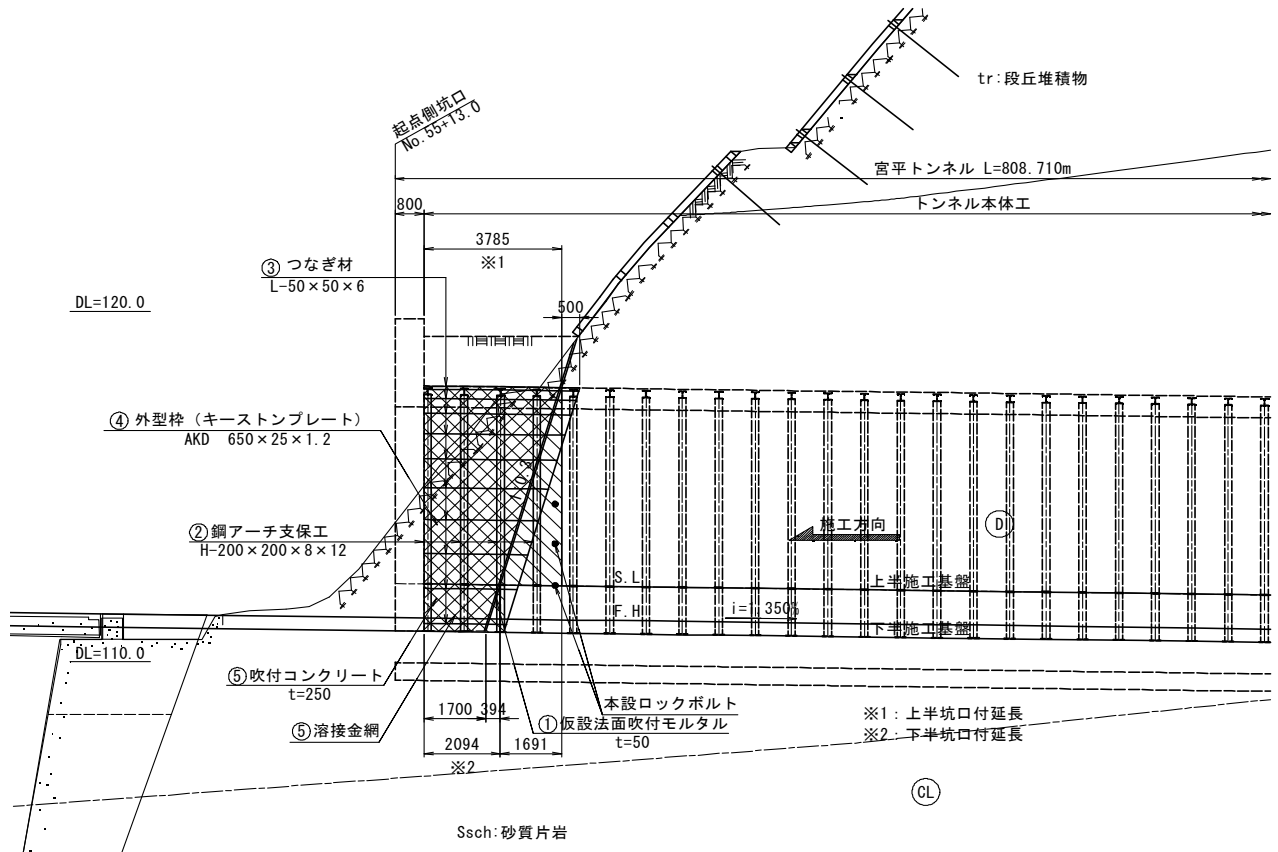
10) 坑内掘削

$$V = (\overset{\text{※7}}{50.144} \times 1.691 + \overset{\text{※8}}{15.109} \times 0.394) / 2 = 45.4 \text{ m}^3$$

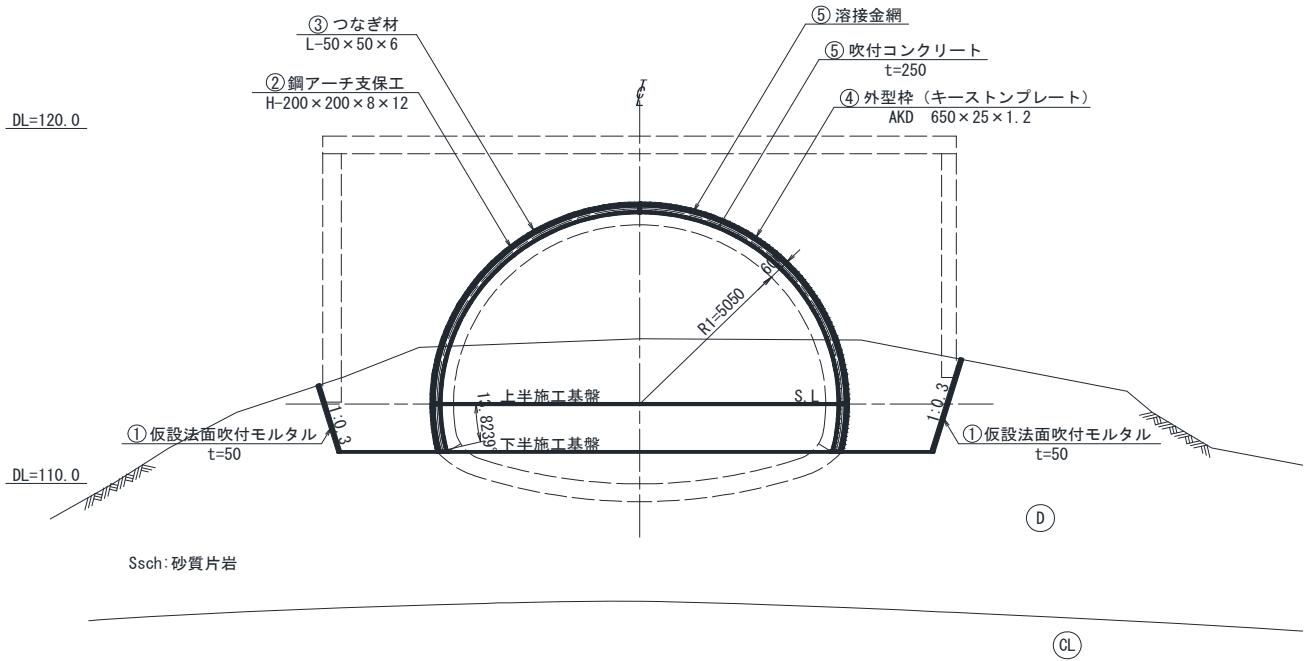
11) 土のう積, 上載土

土のう積 = - 袋
 上 載 土 = - m³

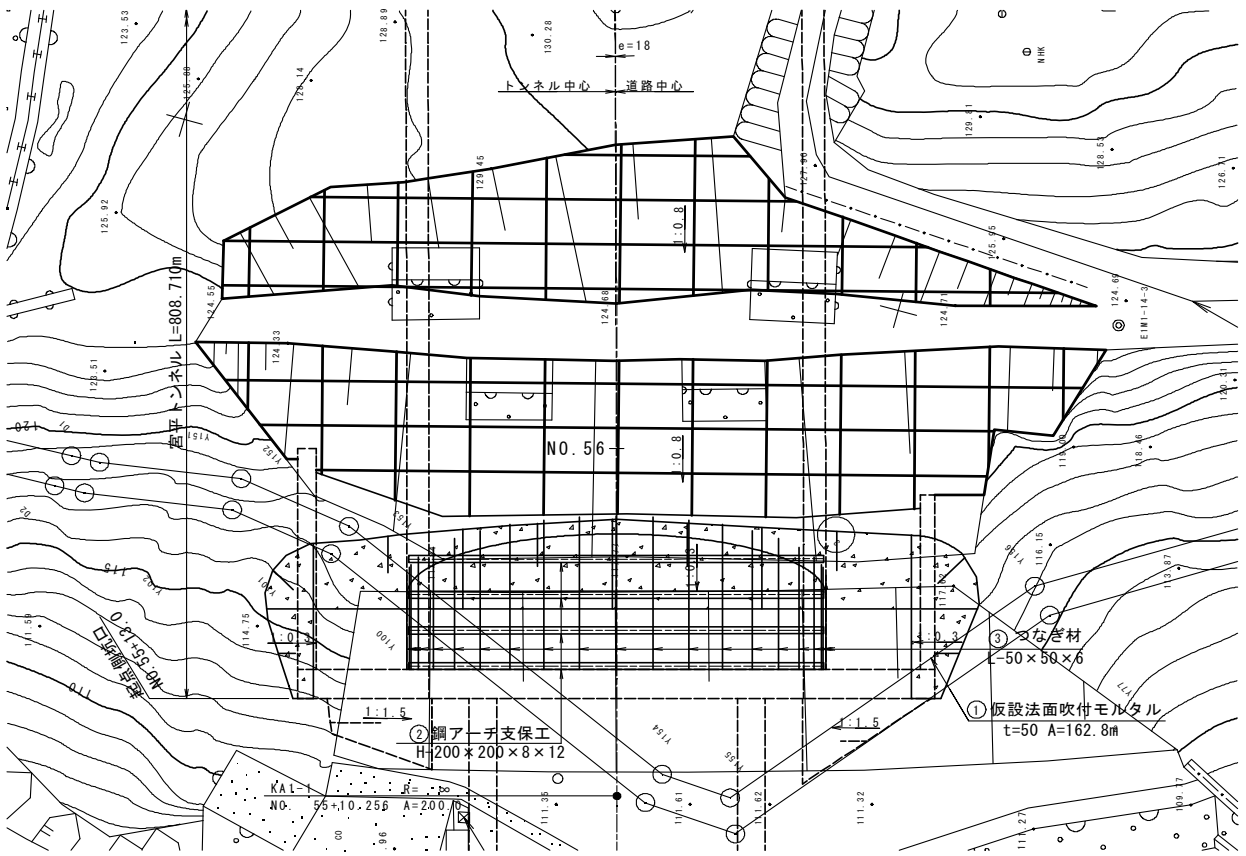
- ※1 上半坑口付け延長は延長調書によるものとする。 = 3.785 m
- ※2 下半坑口付け延長は延長調書によるものとする。 = 2.094 m
- ※3 上半吹付コンクリート数量(単位数量計算書より) = 16.965 m²/m
- ※4 下半吹付コンクリート数量(単位数量計算書より) = 2.729 m²/m
- ※5 上半金網数量(単位数量計算書より) = 17.593 m²/m
- ※6 下半金網数量(単位数量計算書より) = 2.727 m²/m
- ※7 上半掘削数量(単位数量計算書より) = 50.144 m³/m
- ※8 下半掘削数量(単位数量計算書より) = 15.109 m³/m
- ※9 土のう設置面積(正面図より) = - m²
- ※10 1袋あたり土のう体積 = 0.020 m³



坑口付け工正面図

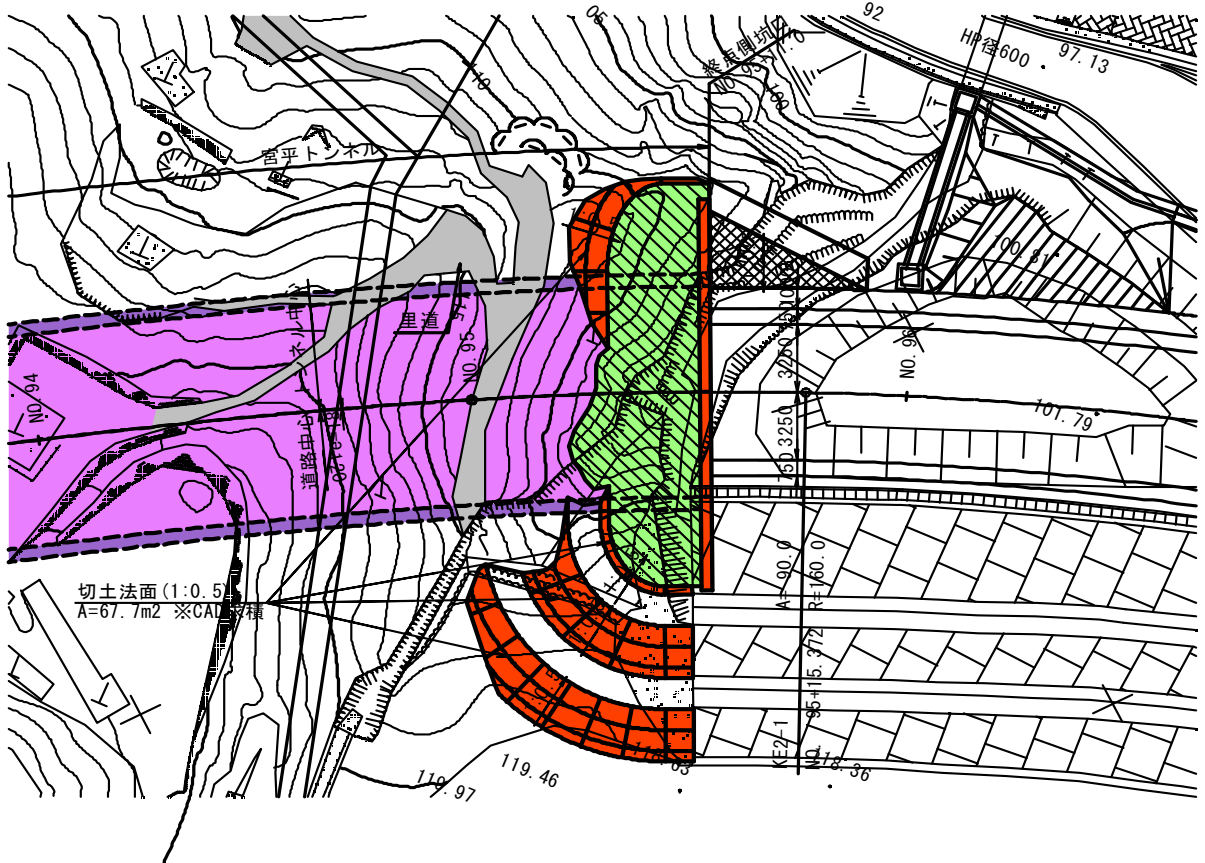


坑口付け工平面図



1-5-2. 終点側坑門工

(1) 終点-法面工



切土法面整形工
切土法面 (1:0.5) = 67.7×2.236 (斜比) = 151.4 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)

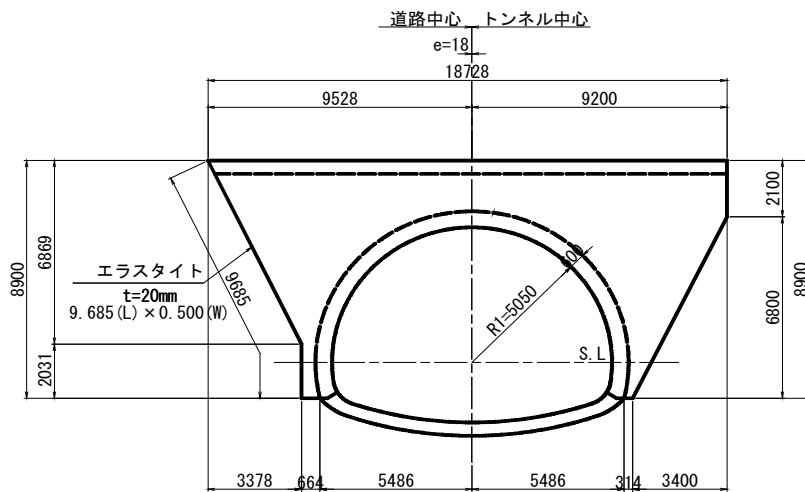
・面壁部 ※4

$$A = 83.075 \times 2 - (76.451 - 64.780) + 2.100 \times 0.500 = 155.5 \text{ m}^2$$

(セントル)

※5

$$A = 18.167 \times 0.500 = 9.1 \text{ m}^2$$



3) 鉄 筋 (設計図より)

$$\begin{array}{l}
 D32 = \quad \quad \text{kg} \\
 D29 = 4,314 \text{ kg}
 \end{array}
 \left. \vphantom{\begin{array}{l} D32 \\ D29 \end{array}} \right\} = 4,314 \text{ kg}$$

$$\begin{array}{l}
 D25 = \quad \quad \text{kg} \\
 D22 = 2,481 \text{ kg} \\
 D19 = 195 \text{ kg} \\
 D16 = 1,123 \text{ kg}
 \end{array}
 \left. \vphantom{\begin{array}{l} D25 \\ D22 \\ D19 \\ D16 \end{array}} \right\} = 3,799 \text{ kg}$$

$$D13 = 162 \text{ kg} \quad \quad \quad \text{計} = 8,275 \text{ kg}$$

4) 足 場 工 = 154 掛 m^2
 $A = 155.5 - 2.100 \times 0.500$

5) 目地材(エラストイト) = 4.8 m^2
 $A = 9.685 \times 0.500$

※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

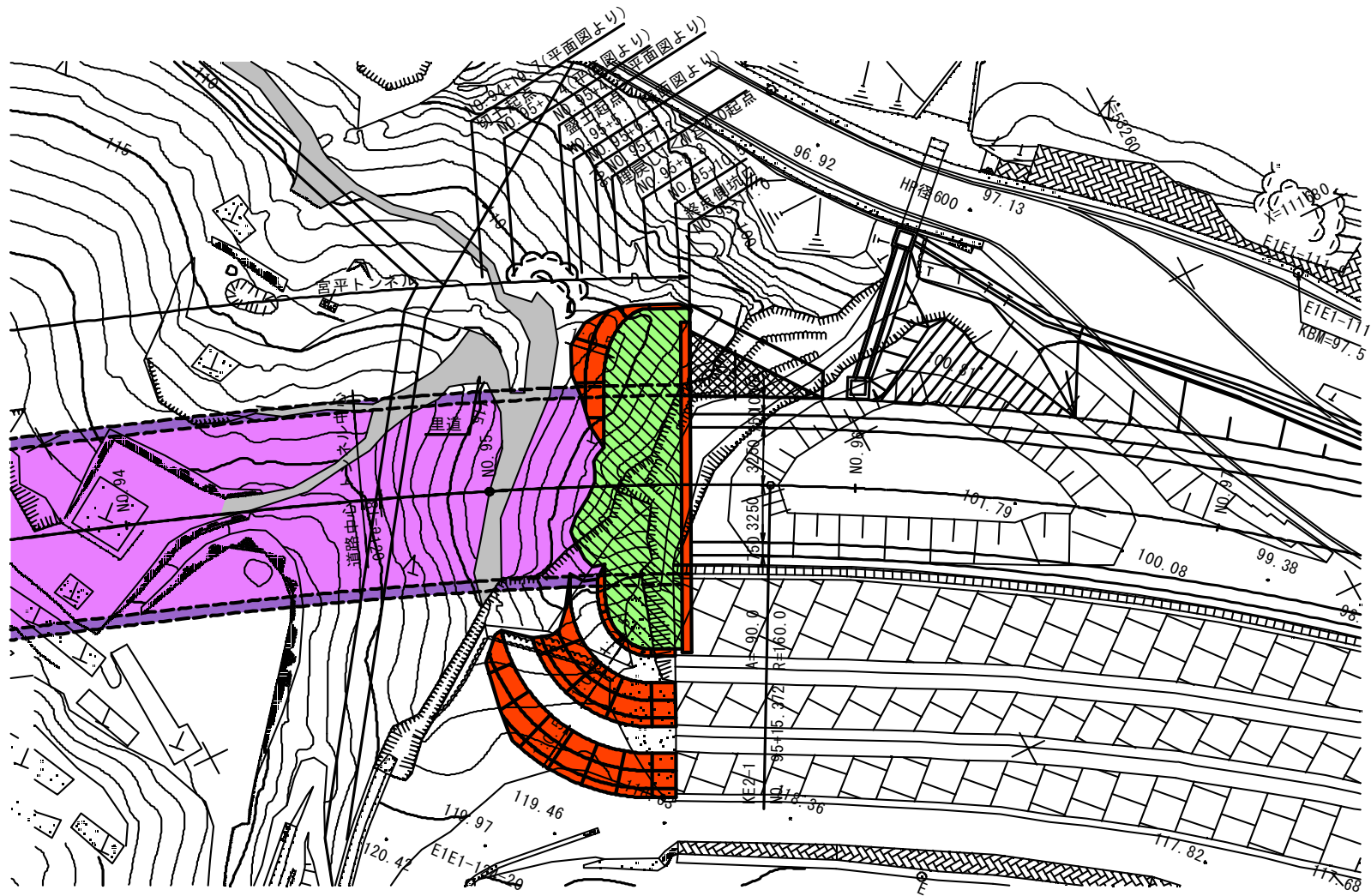
(3) 終点-土工数量

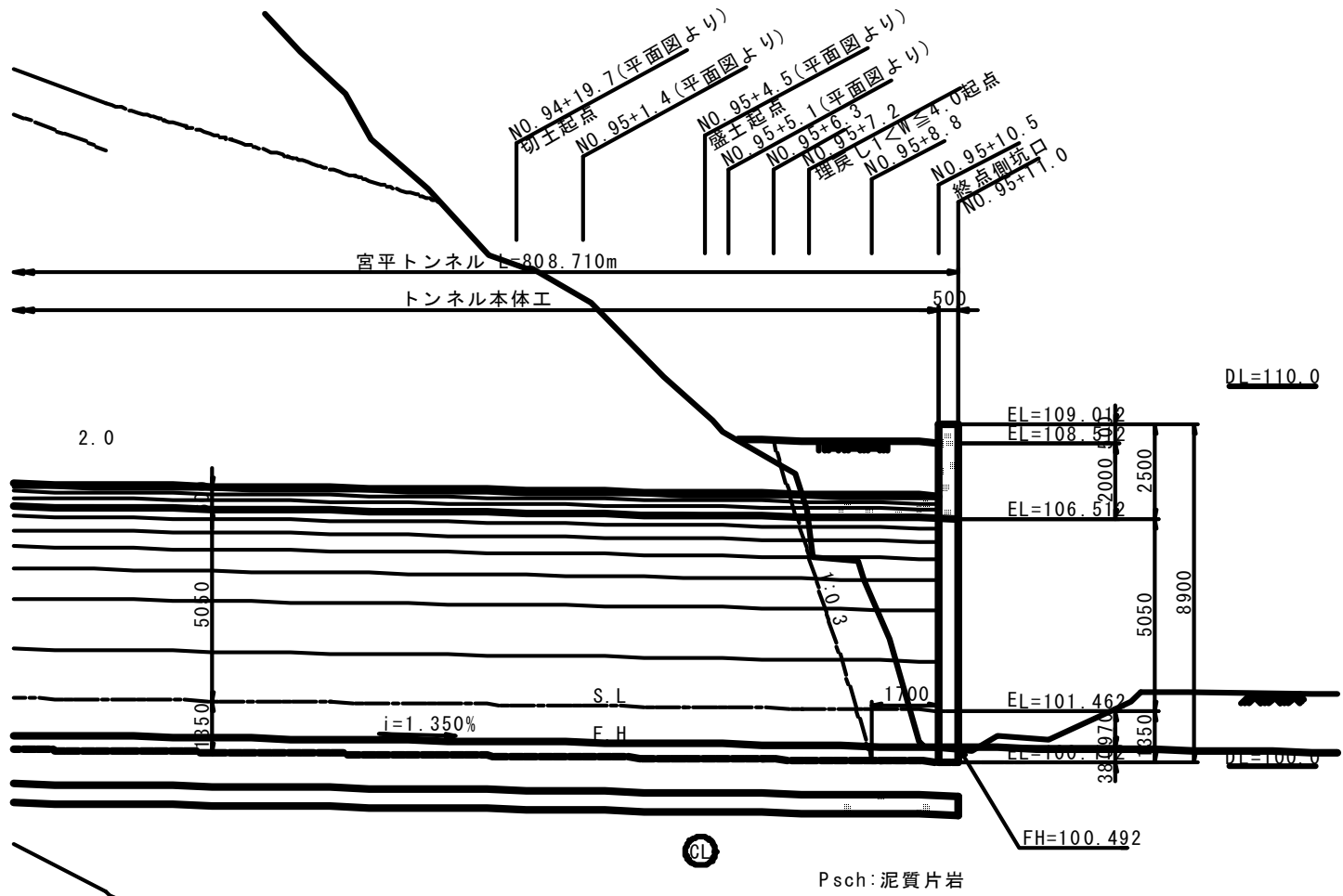
その1

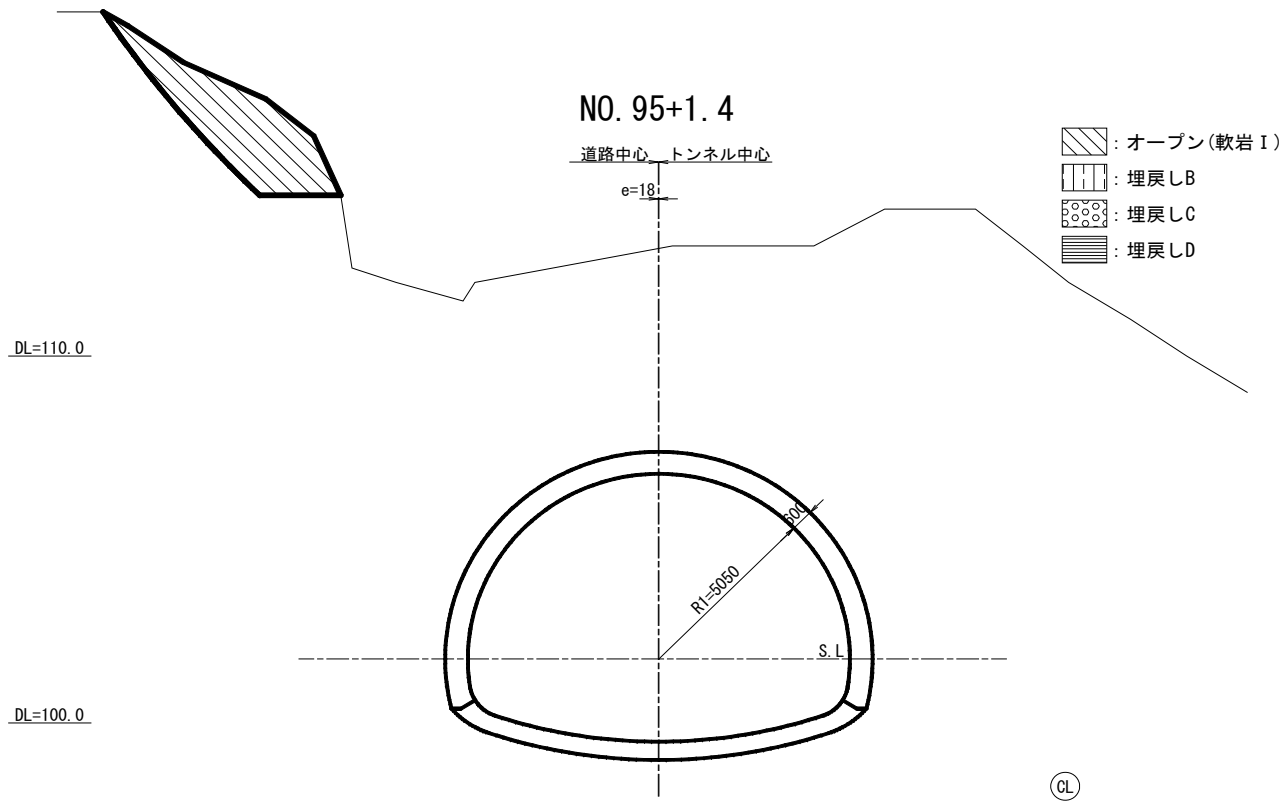
断面	距離 (m)	オープン掘削														
		軟岩 I			軟岩 I			m3			m3			m3		
		断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積	断面積	平均 断面積	立 積
オープン掘削(軟岩 I)																
NO. 94 + 19.700		0.0														
NO. 95 + 1.400	1.700	9.7	4.85	8.2												
NO. 95 + 5.100	3.700	35.6	22.65	83.8												
NO. 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

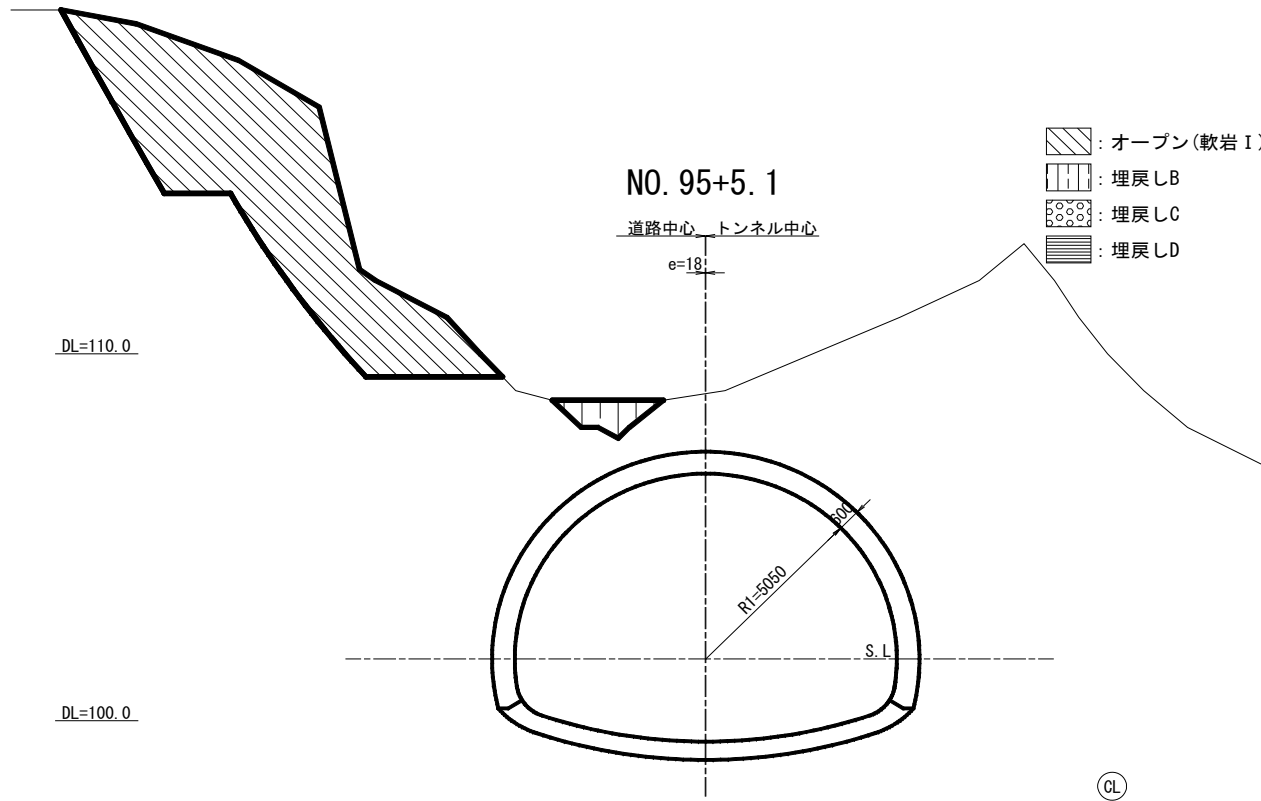
断面	距離 (m)	埋戻し														
		B			C			D			m3			m3		
		断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積	断面積	平均 断面積	立積
埋戻しB(4m≦W)																
NO. 95 + 4.500		0.0														
NO. 95 + 5.100	0.600	1.7	0.85	0.5												
NO. 95 + 6.300	1.200	5.7	3.70	4.4												
NO. 95 + 8.800	2.500	46.0	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



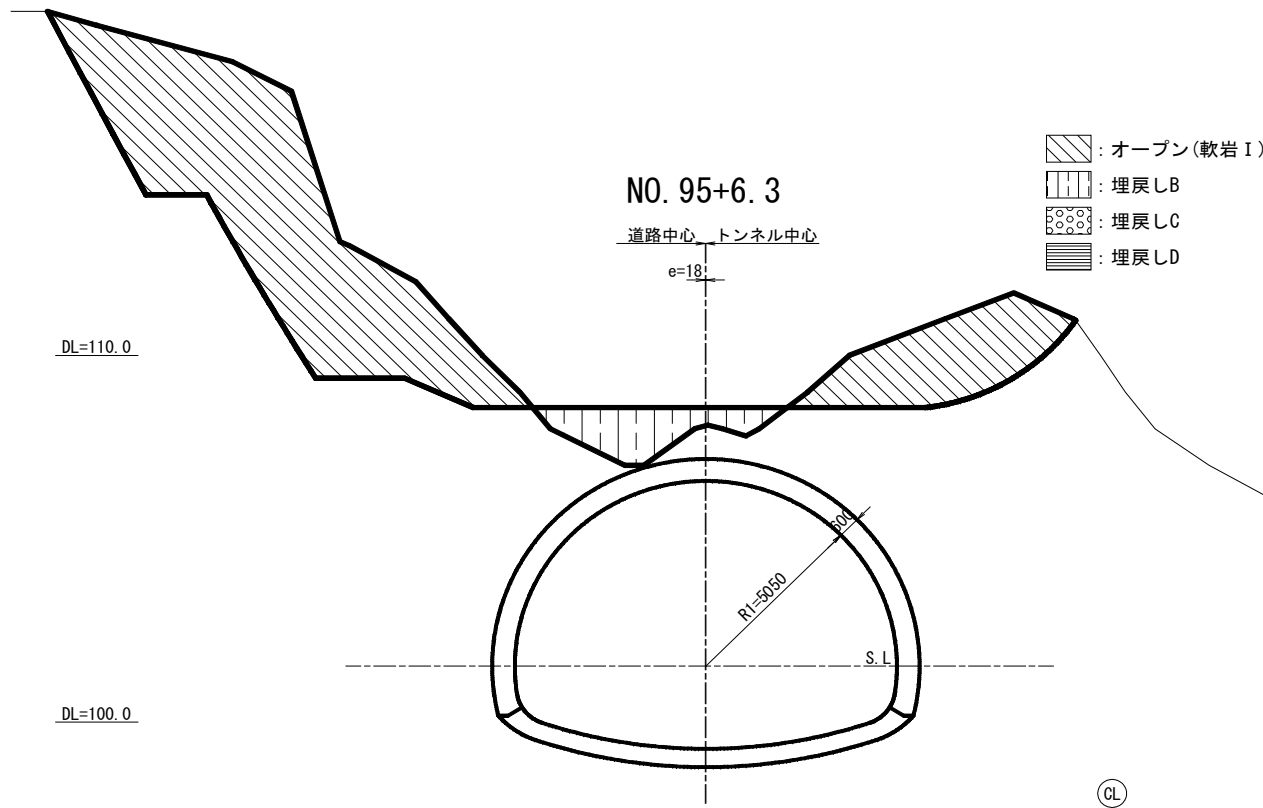








オープン (土 砂) :		埋 戻 し B :	
オープン (軟岩 I) :	9.7	埋 戻 し C :	
オープン (軟岩 II) :		埋 戻 し D :	

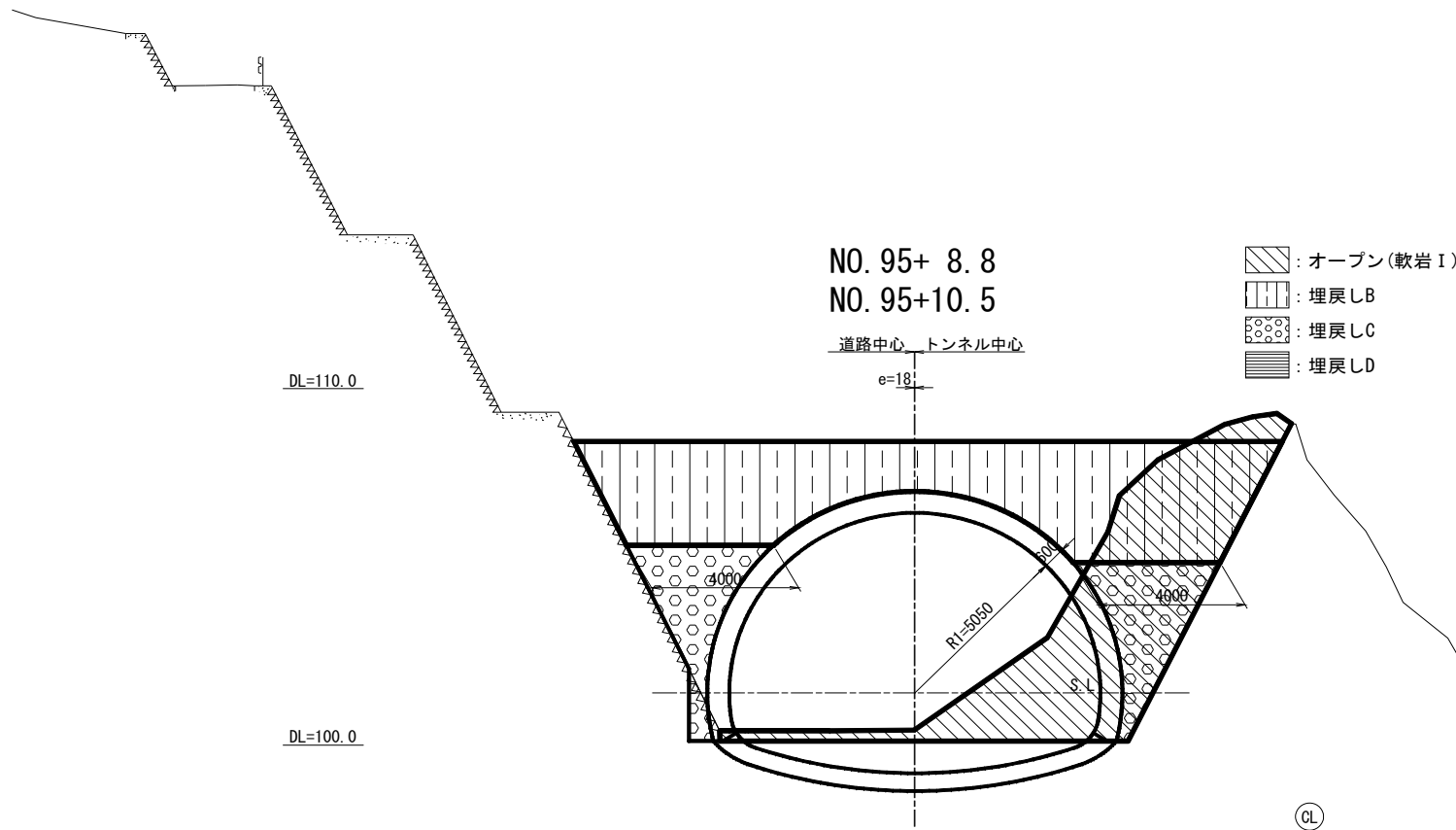


オープン (土 砂) :	埋 戻 し B :	1.7
オープン (軟岩 I) :	埋 戻 し C :	
オープン (軟岩 II) :	埋 戻 し D :	

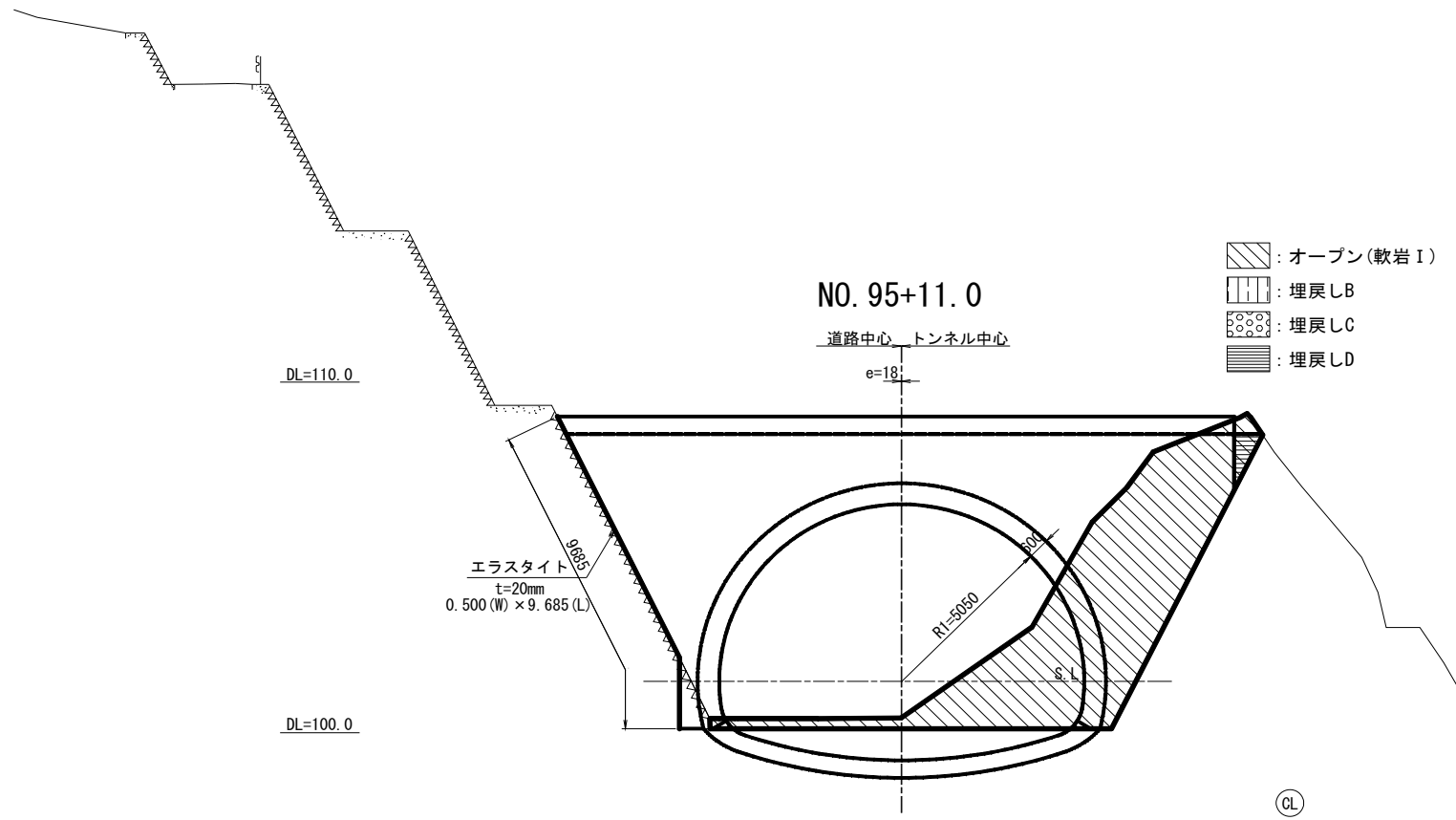


-  : オープン(軟岩 I)
-  : 埋戻しB
-  : 埋戻しC
-  : 埋戻しD

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) :	36.2	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)

$$A = \text{※設計図より} = 164.5 \text{ m}^2$$

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)

$$\text{合計周長} = 20.476 \text{ m}^2/\text{m}$$

$$\text{平均長} = 2.758 \text{ m}$$

$$\text{重量 } W = 20.476 \text{ m}^2/\text{m} \times 2.758 \text{ m} \times 13.0 \text{ kg/m}^2 = 734 \text{ kg}$$

8) 吹付コンクリート (t = 25 cm)

$$A = \begin{matrix} \text{※3} & \text{※1} & \text{※4} & \text{※2} \\ 16.965 \times 3.815 & + & 2.729 \times 2.114 \end{matrix} = 70.5 \text{ m}^2$$

9) 金網 (φ5×150×150)

$$A = \begin{matrix} \text{※5} & \text{※1} & \text{※6} & \text{※2} \\ 17.593 \times 3.815 & + & 2.727 \times 2.114 \end{matrix} = 72.9 \text{ m}^2$$

- 10) ロックボルト (L = 4.000)
 上半 N = 6 本
 下半 N = 0 本

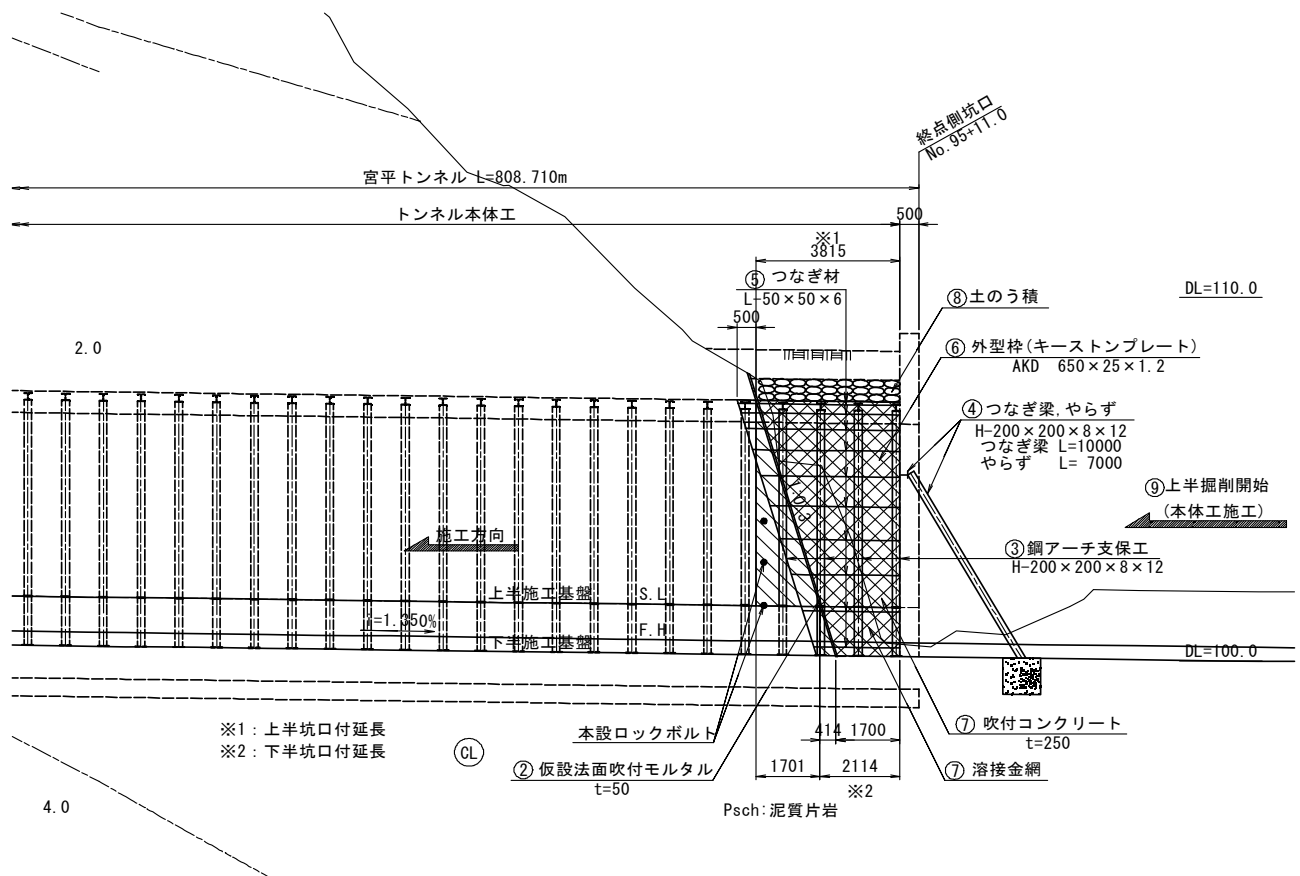
11) 坑内掘削

$$V = (\overset{\text{※7}}{50.144} \times 1.701 + \overset{\text{※8}}{15.109} \times 0.414) / 2 = 45.8 \text{ m}^3$$

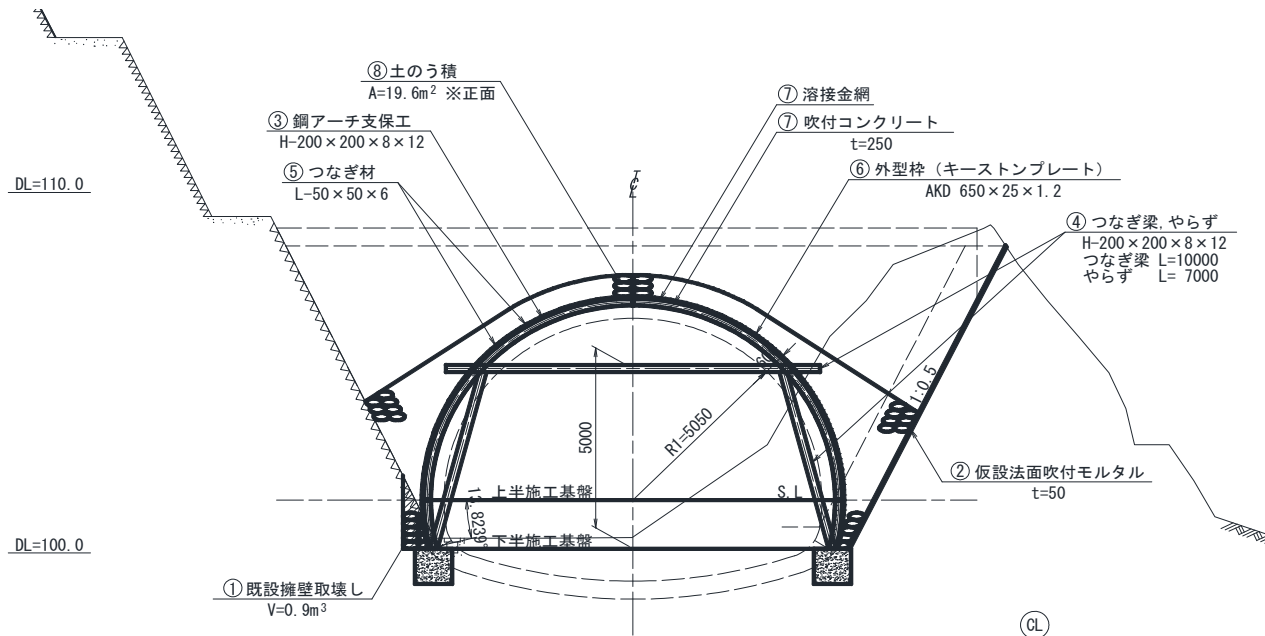
12) 土のう

- ・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 m²/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 m²/m
- ※5 上半金網数量(単位数量計算書より) = 17.593 m²/m
- ※6 下半金網数量(単位数量計算書より) = 2.727 m²/m
- ※7 上半掘削数量(単位数量計算書より) = 50.144 m³/m
- ※8 下半掘削数量(単位数量計算書より) = 15.109 m³/m
- ※9 土のう設置面積(正面図より) = 19.6 m²
- ※10 1袋あたり土のう体積 = 0.020 m³



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

HFS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

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	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					
						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						415.000	28,724	35,067	44,264	
						393.710	27,609	33,606	42,281							

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

舖 裝 工

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		m ²	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		m ²	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		m ²	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		m ²	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	※5.224m当り
		注入目地材	kg	5.224	※	2.299	2.3	〃
		木材	m ²	5.224	※	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	※2.297m当り
		注入目地材	kg	2.297	※	1.011	1.0	〃
		木材	m ²	2.297	※	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	※5.0m当り	
	注入目地材	kg	5.000	※	2.200	2.2	〃	
	木材	m ²	5.000	※	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	

2-2-3. 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	<u>m</u>
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			(両側)	
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

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
	A =	0.792 m ×	0.035	=	234.432 m
				=	0.028 m ² /箇所
・ 監査歩廊 (右側)	N =		=	296	箇所
	L =	0.781 m ×	296		箇所
	A =	0.781 m ×	0.035	=	231.176 m
				=	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
	A =	0.792 m ×	0.070	=	21.384 m
				=	0.055 m ² /箇所
・ 監査歩廊 (右側)	N =		=	27	箇所
	L =	0.781 m ×	27		箇所
	A =	0.781 m ×	0.070	=	21.087 m
				=	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

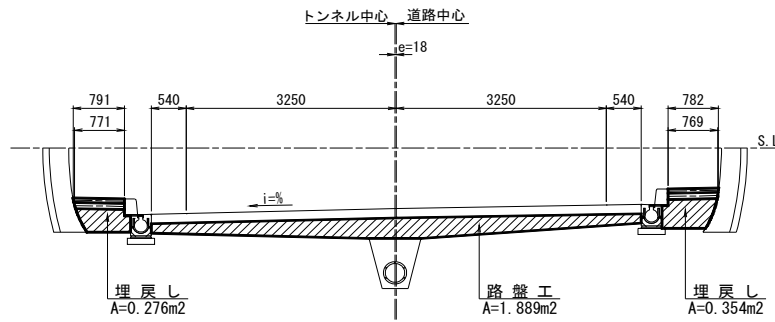
- ・ 監査歩廊(左側) (t = 0.070 m)

$$A = (0.791 \times 342.000 + 0.793 \times 466.710) / 808.710 = 0.792 \text{ m}^2/\text{m}$$

- ・ 監査歩廊(右側) (t = 0.070 m)

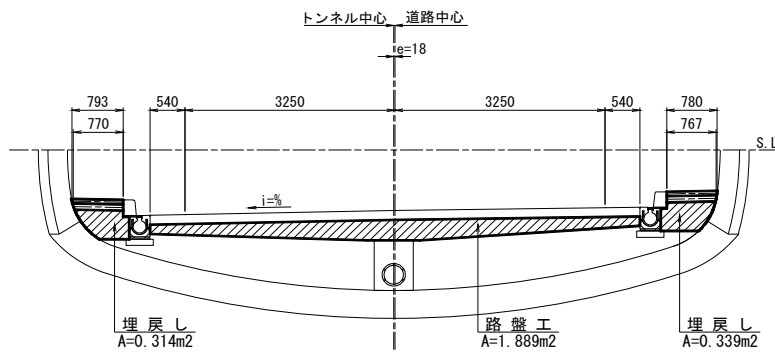
$$A = (0.782 \times 342.000 + 0.780 \times 466.710) / 808.710 = 0.781 \text{ m}^2/\text{m}$$

標準部インバート無



路盤工	= 1.889 m ²	埋戻し(左)	= 0.276 m ²
		埋戻し(右)	= 0.354 m ²
路盤工(左)	= 0.771 m	舗装工(左)	= 0.791 m
路盤工(右)	= 0.769 m	舗装工(右)	= 0.782 m

標準部インバート有



路盤工	= 1.889 m ²	埋戻し(左)	= 0.314 m ²
		埋戻し(右)	= 0.339 m ²
路盤工(左)	= 0.770 m	舗装工(左)	= 0.793 m
路盤工(右)	= 0.767 m	舗装工(右)	= 0.780 m

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

$$(L=5.224\text{m部}) \quad A = 39.9 \text{ m}^2/5.224\text{m}$$

$$(L=2.297\text{m部}) \quad A = 15.7 \text{ m}^2/2.297\text{m}$$

10) プライムコート ※1.5L(kg)/m²

・車道部

$$A = 7.580 \times 808.710 = 6,130.022 \text{ m}^2/\text{箇所}$$

$$W = 6,130.022 \times 1.5 = 9,195.033 \text{ kg}/\text{箇所}$$

・起点側明り部

$$\begin{array}{l} \text{(L=5.224m部)} \quad A = 41.328 \text{ m}^2/\text{箇所} \\ \text{(L=2.297m部)} \quad A = 18.376 \text{ m}^2/\text{箇所} \\ \hline W = 59.704 \times 1.5 = 89.556 \text{ kg}/\text{箇所} \end{array}$$

・監査歩廊(左側)

$$A = 0.792 \text{ m}^2/\text{m}$$

$$W = 0.792 \times 1.5 = 1.2 \text{ kg}/\text{m}$$

・監査歩廊(右側)

$$A = 0.781 \text{ m}^2/\text{m}$$

$$W = 0.781 \times 1.5 = 1.2 \text{ kg}/\text{m}$$

路 側 排 水 工

2-3-1. 路側排水工

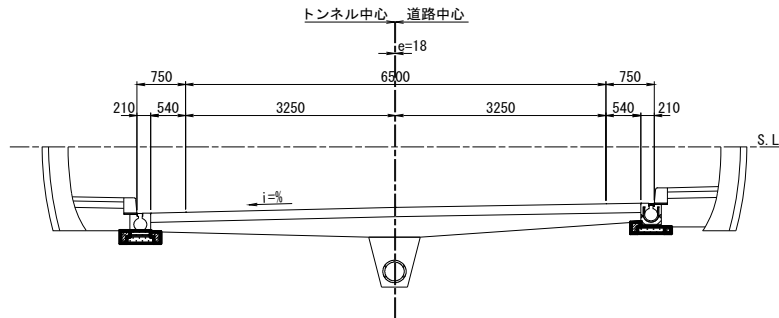
(その1)

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		

2-3-3. 路側排水工 単位数量

1) 路側排水土工

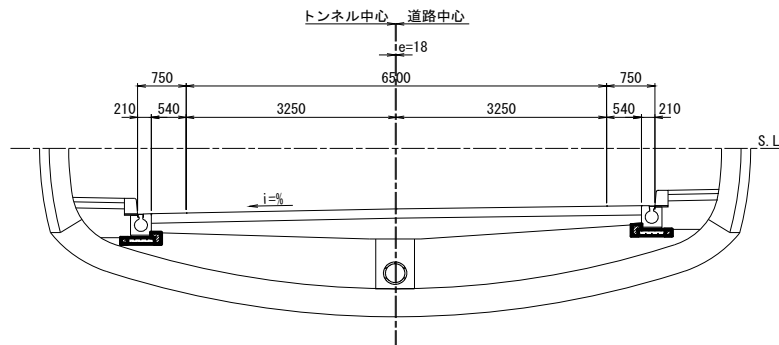
インバート 無



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

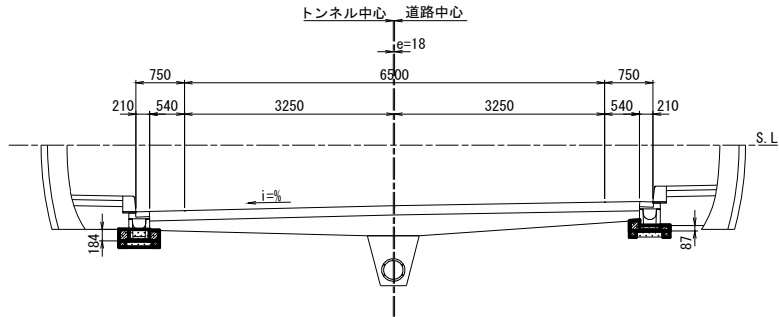


掘削 = 0.074 m³/m
埋戻し = 0.032 m³/m

掘削 = 0.074 m³/m
埋戻し = 0.032 m³/m

2) 集水柵土工

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

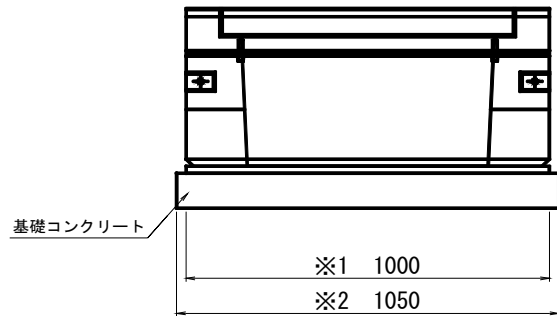
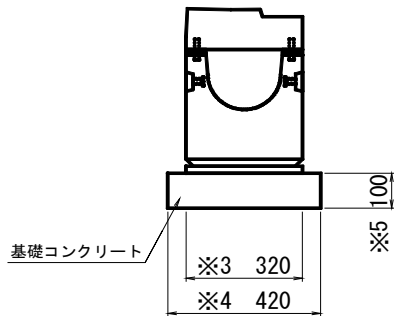
$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.112 \times \text{※1} + 0.062 \times \text{※2} \\ &= 0.177 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.066 \times 1.000 + 0.062 \times 1.050 \\ &= 0.131 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

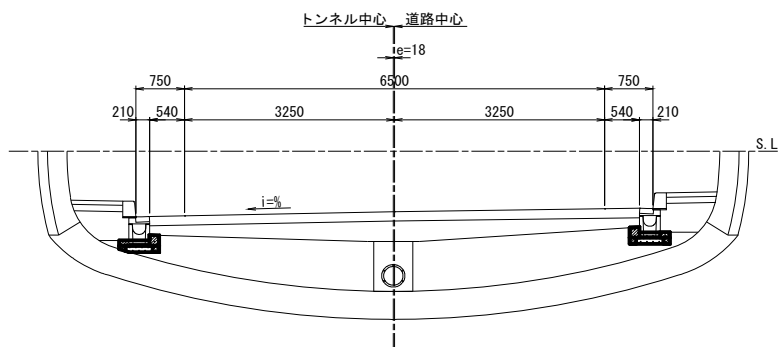
$$\begin{aligned} \text{埋戻し} &= 0.177 - \text{※3} \times \text{※4} \times \text{※5} \times 1.000 \\ &\quad - 0.420 \times 0.100 \times 1.050 \\ &= 0.074 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{埋戻し} &= 0.131 - 0.320 \times 0.087 \times 1.000 \\ &\quad - 0.420 \times 0.100 \times 1.050 \\ &= 0.059 \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

- ※1 柵延長 : 1.000
- ※2 基礎延長 : 1.050
- ※3 柵幅 : 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

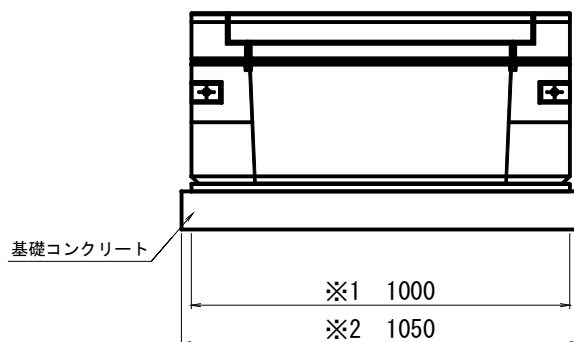
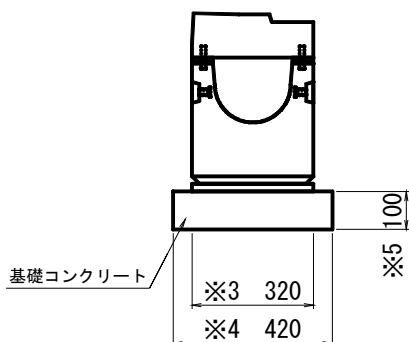
$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.066 \times \text{※1} + 0.059 \times \text{※2} \\ &= \mathbf{0.128} \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{掘削} &= 0.066 \times 1.000 + 0.062 \times 1.050 \\ &= \mathbf{0.131} \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

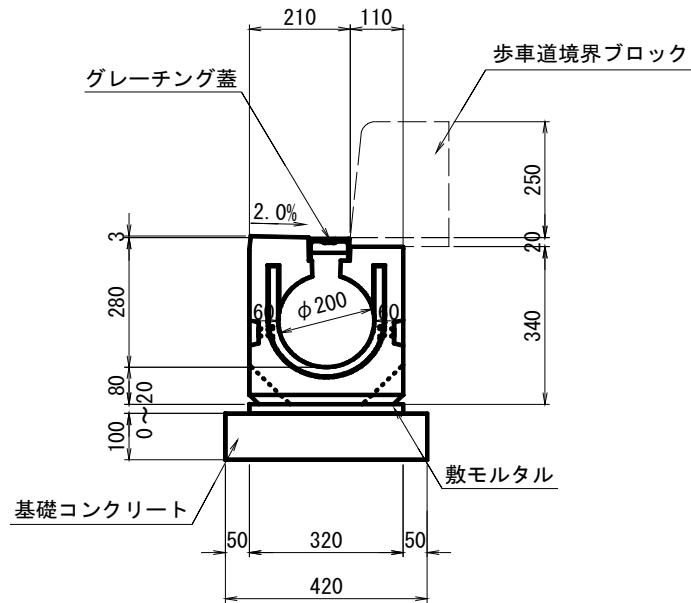
$$\begin{aligned} \text{埋戻し} &= 0.128 - 0.028 \times \text{※1} \\ &\quad - 0.042 \times \text{※2} \\ &= \mathbf{0.056} \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

$$\begin{aligned} \text{埋戻し} &= 0.131 - 0.028 \times 1.000 \\ &\quad - 0.042 \times 1.050 \\ &= \mathbf{0.059} \text{ m}^3/\text{箇所} \end{aligned}$$

- ※1 柵延長 : 1.000
- ※2 基礎延長 : 1.050
- ※3 柵幅 : 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)

$$V = 0.420 \times 0.100 \times 10.000 = 0.420 \text{ m}^3/10\text{m}$$

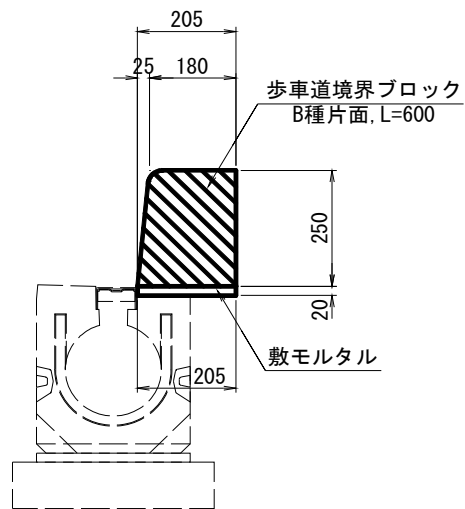
iv) 基礎コンクリート型枠

$$A = 0.100 \times 10.000 \times 2 = 2.000 \text{ m}^2/10\text{m}$$

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)



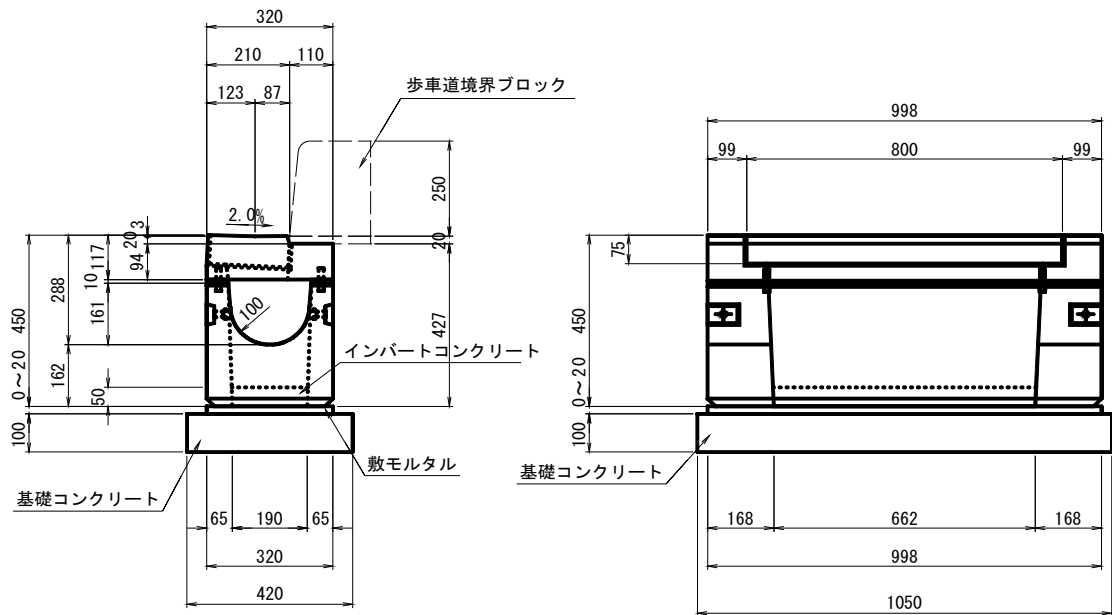
i) 歩車道境界ブロック (B種片面, 180/205×250×600)

$$N = 10.000 / 0.600 = 16.667 \text{ 個}/10\text{m}$$

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) 集水枡 (10箇所当り)



i) 円形水路枡 (φ 200, L=1000)

N = 10 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		反射区分	反射式		内照式		種別	形状	形式	表面塗装処理	数量	重量	種別	架台 アンカーボルト等	
				横	縦		数量	面積	数量	面積								数量	重量
(m)	(枚)	(㎡)	(枚)	(㎡)	(基)	(kg)	(式)(本)	(kg)											
壁面標識	宮平トンネル 起点坑口壁面(No.55+13) 終点坑口壁面(No.95+11)	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	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号集水柵	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	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	φ100	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	

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
	法覆工							
		吹付法枠工						
			法枠面積		m2	29	29	※トンネル完成後に施工
			枠長		m	29	29	※トンネル完成後に施工
			コンクリート	吹付	m3	3	3	※トンネル完成後に施工
			コンクリート	水切	〃	1	1	※トンネル完成後に施工
			鉄筋	SD345A, D13	kg	124	124	※トンネル完成後に施工
			植生基材	t=3cm	m2	18	20	※トンネル完成後に施工
			主アンカー	D16×750	kg	27	27	※トンネル完成後に施工
			補助アンカー	D10×400	〃	23	23	※トンネル完成後に施工
			ラス張り	菱形金網(メッキ)2.0×50×50	m2	29	29	※トンネル完成後に施工

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										
合計	m 10.4			m ² 4.4										

排水管 数量計算書

排水装置

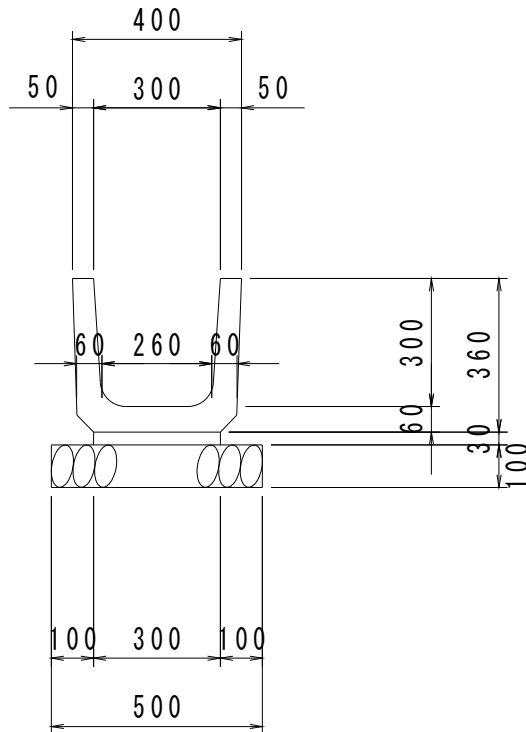
名称	規格・材質	図面記号	単位	数量		
直管	VP φ200	V1	m	3.249		
			本	1		
		V2	m	3.096		
			本	1		
		V3	m	1.320		
			本	1		
		V4	m	4.200		
			本	2		
		曲管	VP φ200	L1	m	1.583
					本	1
				L2	m	1.579
					本	1
L3	m			1.58		
	本			1		
L4	m			1.474		
	本			1		
L5	m			1.283		
	本			1		
取付金具	VP φ200用	S1	組	1		
		S2	〃	1		
		S3	〃	5		
ホールインアンカー	M12	-	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

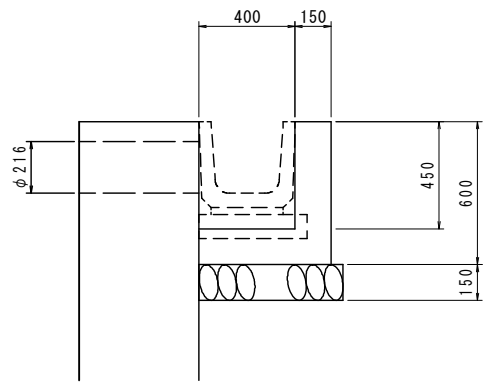
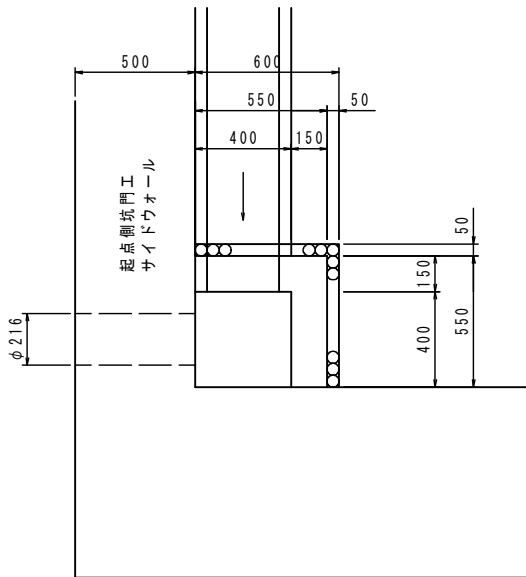


(10.0m当たり)

材 料	単 位	算 式	数 量
U 型 側 溝	個	$10 / 0.6$	16.60
敷 モ ル タ ル	m ³	$0.30 \times 0.03 \times 10$	0.09
基 礎 砕 石	m ²	0.500×10	5.00

1号集水桝

数量計算書



VP管 $A=0.037m^2$

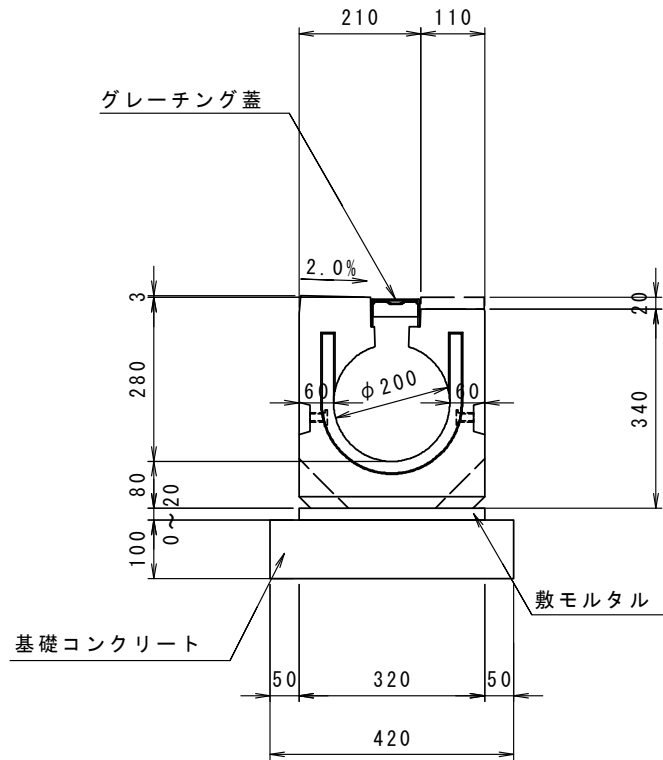
1号U型水路 $A=0.138m^2$

(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

円形水路

数量計算書



(10.0m当たり)

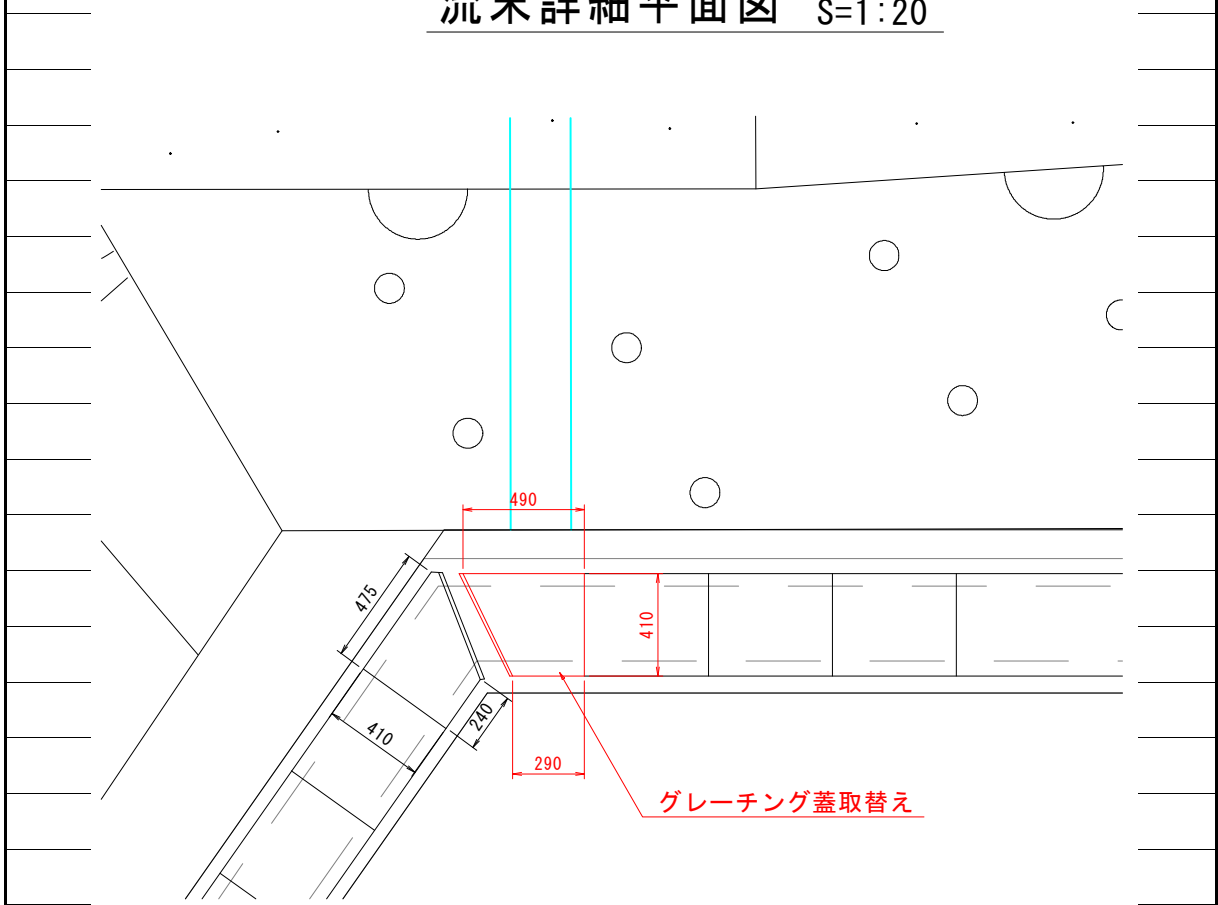
材 料	単 位	算 式	数 量
円 形 水 路 (φ 200,L=2000)	個	10 / 2.0	5.00
敷 モ ル タ ル (1:3)	m ³	0.32 × 0.02 × 10	0.06
基 礎 コ ン ク リ ート (18-8-20)	m ³	0.42 × 0.10 × 10	0.42
基 礎 コ ン ク リ ート 型 枠	m ²	0.10 × 10 × 2	2.00
グ レ ー チ ン グ (T25,L=2000)	枚	10 / 2.0	5.00

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

土 工

法面整形

切土法面整形

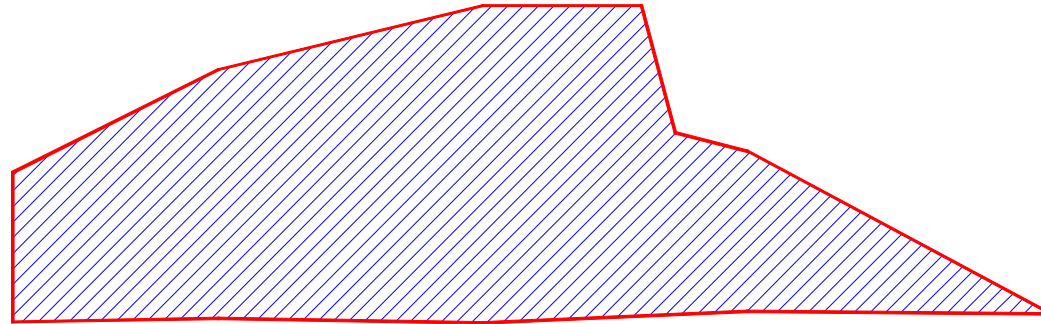
機械・土砂

$$108.8 + 10.7 + 44.8 = 164.3$$

機械・軟岩

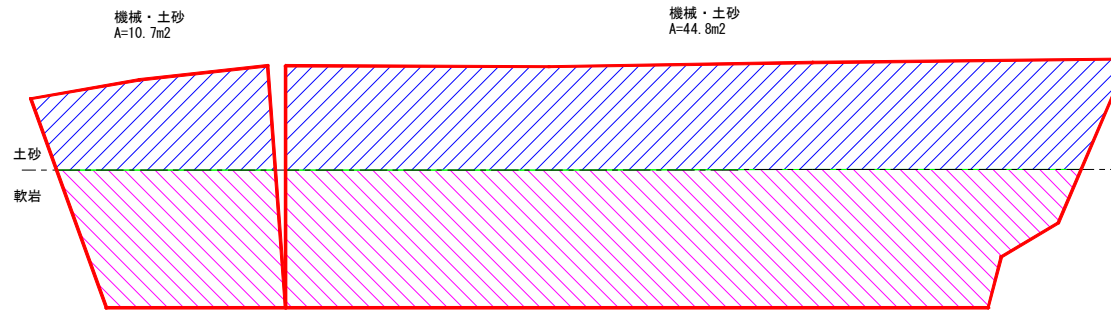
$$14.2 + 53.2 = 67.4$$

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

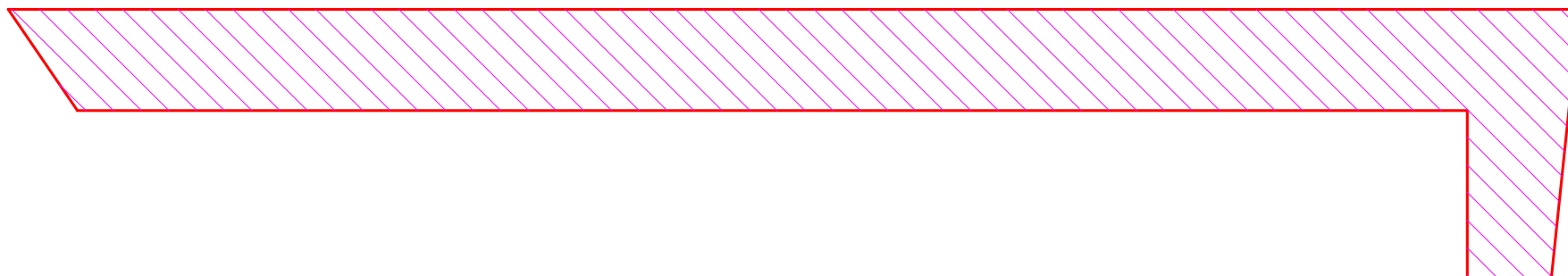
切土法面整形

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

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	下段	トンネル施工後	トンネル施工前	トンネル施工後	
法砕面積	—	m ²	93.6	123.1	29.4	29.4	216.7	29.4	
砕長	—	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 (法砕)	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	5.0+3.0

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

$$N1 = 15.094 / 3.00 = 5.0 \text{ 箇所}$$

$$N2 = 8.575 / 3.00 = 3.0 \text{ 箇所}$$

$$\text{合計} \quad 8.0 \text{ 箇所}$$

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

$$A = 123.1 \text{ (m}^2\text{)}$$

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

$$A = 29.4 \text{ (m}^2\text{)}$$

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

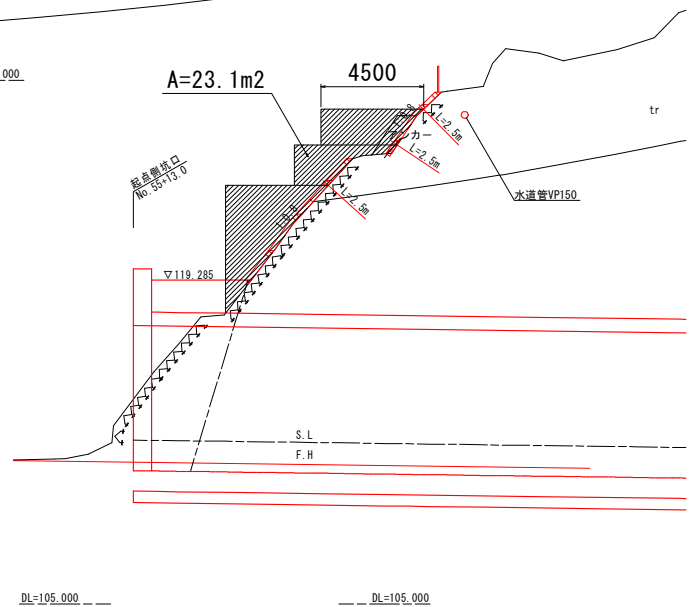
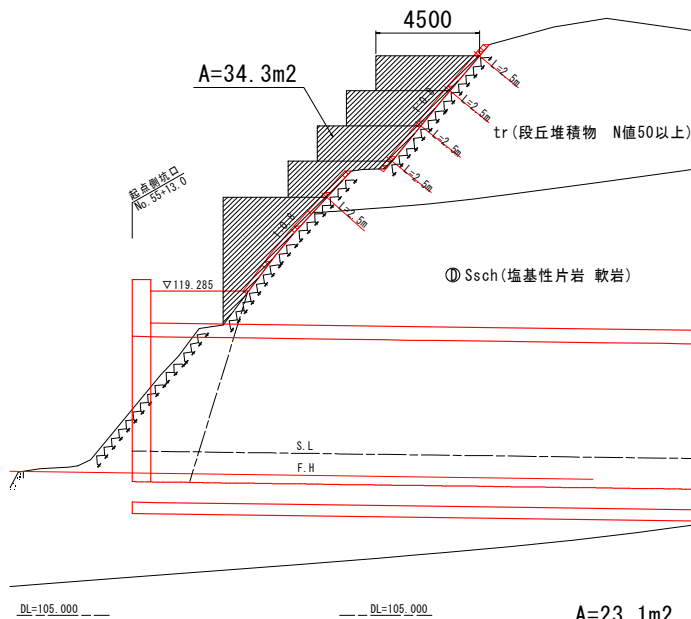
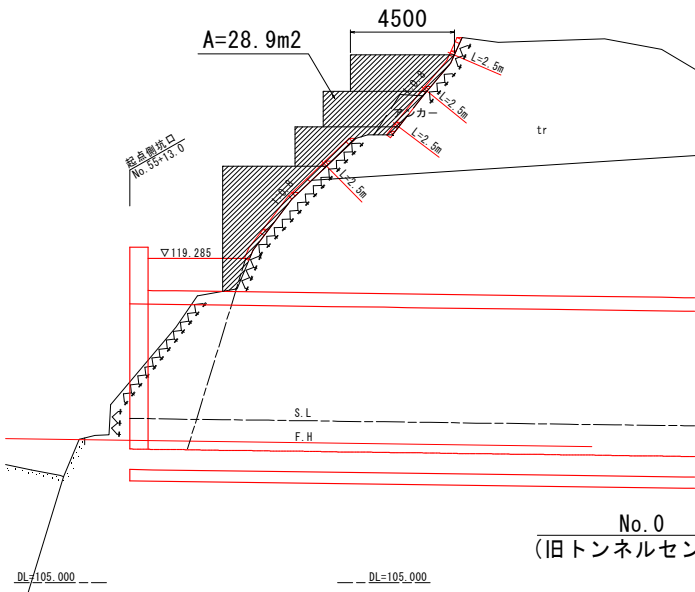
	番号	削孔長		
		土砂	軟岩	合計
上段	1	2.10	0.00	2.10
	2	2.10	0.00	2.10
	3	2.10	0.00	2.10
	4	2.10	0.00	2.10
	5	2.10	0.00	2.10
	6	2.10	0.00	2.10
	7	2.10	0.00	2.10
	8	2.10	0.00	2.10
	9	2.10	0.00	2.10
	10	2.10	0.00	2.10
	11	2.10	0.00	2.10
	12	2.10	0.00	2.10
	13	2.10	0.00	2.10
	14	2.10	0.00	2.10
	15	2.10	0.00	2.10
	16	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)



※ 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	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/mm ² 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/mm ² 以上	m ³	12	12		
			ペーラインコンクリート	18N/mm ² 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 φ65	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号集水柵	1000×1000×850	基	1	1	〃
			2号集水柵	1000×1000×850	基	1	1	〃
			3号集水柵	1100×1100×1150	基	1	1	〃
			4号集水柵	1100×1100×1250	基	1	1	〃
			5号集水柵	700×800×850	基	2	2	〃
			6-1号集水柵	800×800×850	基	1	1	〃
			6-2号集水柵	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

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 土砂	土積計算書より "	92.5 m ³ 186.4 m ³
路床盛土 B < 2.5 2.5 ≤ B < 4.0 4.0 ≤ B	土積計算書より "	— m ³ 36.0 m ³ 105.0 m ³
路体盛土 B < 2.5 2.5 ≤ B < 4.0 4.0 ≤ B	土積計算書より " "	36.0 m ³ 19.5 m ³ 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 m ²																		
吹付けモルタル t=8cm	<p>[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</p> <p>根拠図より</p> <table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 15%;">[1 : 0.5]</td> <td style="width: 55%;">1.18m² × 2.23607</td> <td style="width: 15%; text-align: right;">2.64</td> </tr> <tr> <td>[1 : 0.6]</td> <td>23.45m² × 1.94365</td> <td style="text-align: right;">45.58</td> </tr> <tr> <td style="text-align: center;">//</td> <td>0.72m² × 1.94365</td> <td style="text-align: right;">1.40</td> </tr> <tr> <td>[1 : 0.7]</td> <td>8.79m² × 1.74379</td> <td style="text-align: right;">15.33</td> </tr> <tr> <td>[1 : 1.4]</td> <td>2.97m² × 1.2289</td> <td style="text-align: right;">3.65</td> </tr> <tr> <td>[1 : 2.0]</td> <td>11.01m² × 1.11803</td> <td style="text-align: right;">12.31</td> </tr> </table>	[1 : 0.5]	1.18m ² × 2.23607	2.64	[1 : 0.6]	23.45m ² × 1.94365	45.58	//	0.72m ² × 1.94365	1.40	[1 : 0.7]	8.79m ² × 1.74379	15.33	[1 : 1.4]	2.97m ² × 1.2289	3.65	[1 : 2.0]	11.01m ² × 1.11803	12.31	80.91 m ²
[1 : 0.5]	1.18m ² × 2.23607	2.64																		
[1 : 0.6]	23.45m ² × 1.94365	45.58																		
//	0.72m ² × 1.94365	1.40																		
[1 : 0.7]	8.79m ² × 1.74379	15.33																		
[1 : 1.4]	2.97m ² × 1.2289	3.65																		
[1 : 2.0]	11.01m ² × 1.11803	12.31																		

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	12.0 m ³
	土積計算書より	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	2.3 m ²
	砕石基礎計算より = 34.3	34.3 m ²

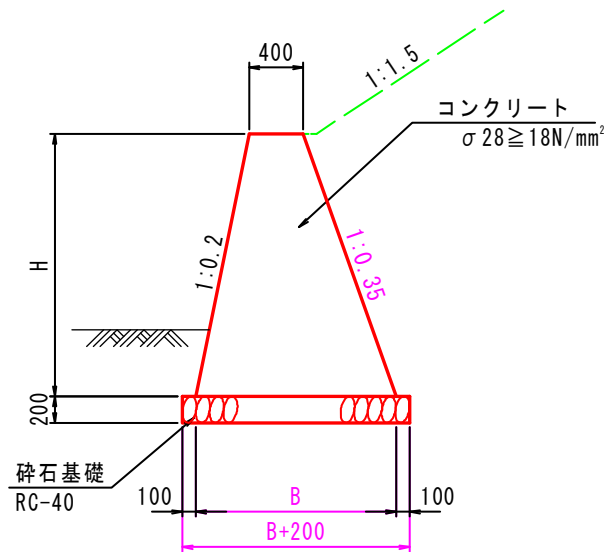
作業土工

測 点	単距離 (m)	床掘り 土砂			床掘り 軟岩			埋戻し 小規模			基面整正 岩盤			備 考
		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：

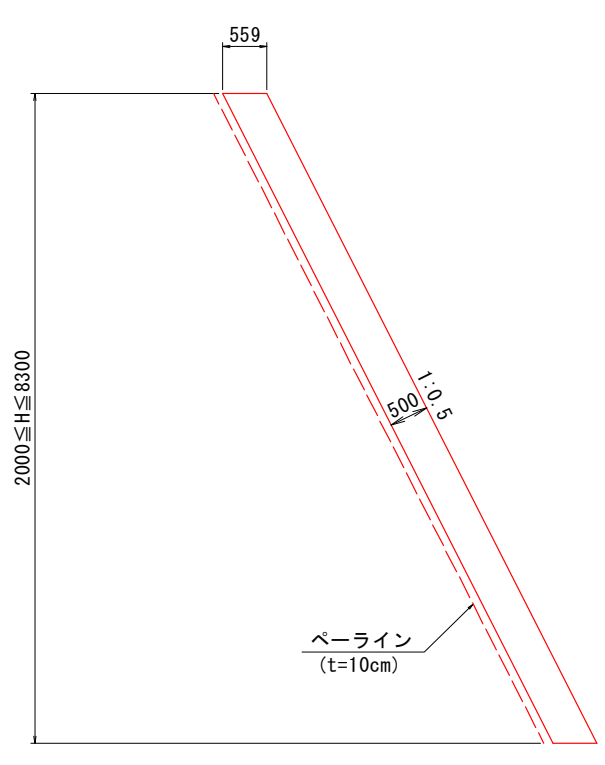
細別／規格	算 式 / 図	数 量
重力式擁壁	No. 96 + 14.49 ~ No. 97 + 15.02 L = 21.82	
	正面面積 = 38.38m ² 擁壁延長 = 21.82m 平均高 = 38.38m ² ÷ 21.82m = 1.76m	
[1.0式当たり] コンクリート 18N/mm ² 以上	計算書より	37.287 m ³
型枠 一般型枠	//	79.87 m ²
砕石基礎 RC-40, t=200	//	34.27 m ²
目地材 t=10mm	37.287 × 1/10	3.73 m ²
水抜きパイプ VP φ65	37.287 × 1/6	6.21 m
吸出防止材 t=30mm	根拠図より 26.70m ² ÷ 2.0m ² × 0.30 × 0.30	1.20 m ²
足場工 単管傾斜	計算書より 22.5 + 23.4	45.9 掛m ²



擁壁工 集計

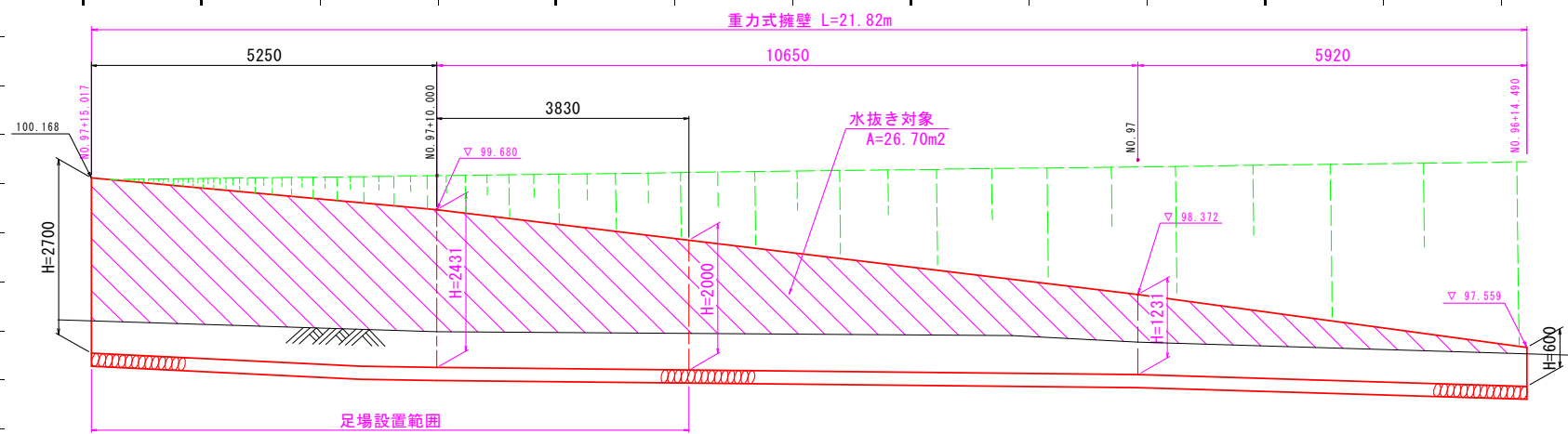
種 別：
 ブロック：
 区 分：

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 m ³
ペーラインコンクリート 18N/mm2以上	" 23.311m²×0.100	2.331 m ³
型枠 一般型枠	"	23.31 m ²
目地材 t=10mm	11.655×1/10	1.17 m ²
水抜きパイプ VP φ 65	11.655×1/3	3.89 m
吸出防止材 t=10mm	正面面積 根入れ (20.85m ² - 0.5×4.12m) ÷ 3m ² × 0.30 × 0.30	0.56 m ²
足場工 単管傾斜	計算書より	23.3 掛m ²



重力式擁壁

測 点	単距離 (m)	コンクリート 18N/mm2以上			型枠 一般型枠			基礎碎石 RC-40, t=200			平均H算出用			擁壁高 H
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量				断 面	平 均	数 量	
No. 96 + 14.490	—	0.339	—	—	1.25	—	—	0.93	—	—	0.60	—	—	H=0.600
No. 97	5.920	0.909	0.6240	3.694	2.56	1.905	11.28	1.28	1.105	6.54	1.23	0.915	5.42	H=1.231
No. 97 + 10.000	10.650	2.598	1.7535	18.675	5.06	3.810	40.58	1.94	1.610	17.15	2.43	1.830	19.49	H=2.431
No. 97 + 15.017	5.250	3.085	2.8415	14.918	5.61	5.335	28.01	2.09	2.015	10.58	2.70	2.565	13.47	H=2.700



合計	m			m3			m2			m2			m2
	21.820			37.287			79.87			34.27			38.38

重力式擁壁

測 点	单距離 (m)	足場工 (前面)			足場工 (背面)									擁壁高 H
		单管傾斜			单管傾斜									
		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/mm ² 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			m ³ 11.655			m ² 23.31			m ² 23.311			m ² 20.85	

もたれ式擁壁

測 点	点間距離 (m)	足場工 (前面)									H
		枠組み									
		断 面	平 均	数 量							
LNo. 95 + 11.000	—	9.3	—	—							H=8.300
LNo. 95 + 12.000	1.029	7.3	8.30	8.5							H=6.550
LNo. 95 + 15.000	3.090	2.2	4.78	14.8							H=2.000
合 計	m 4.119			掛m2 23.3							

重力式擁壁

1.0m当たり

H	B	コンクリート 18N/mm ² 以上	型枠 (前面) 一般型枠	型枠 (背面) 一般型枠	型枠 (合計) 一般型枠 前面+背面	基礎砕石 RC-40 t=200mm	足場工	
							前面 単管傾斜	背面 単管傾斜
m	m	m ³	m ²	m ²	m ²	m ²	掛m ²	掛m ²
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

$$V = 1/2 \times (0.40 + B) \times H = 1/2 \times \{0.40 + (0.55 \cdot H + 0.40)\} \times H$$

$$= 0.275H^2 + 0.40 \cdot H$$

$$B = (0.20 + 0.35) \cdot H + 0.40$$

型枠 一般型枠

前面 A= $H \times 1.0198$

背面 A= $H \times 1.05948$

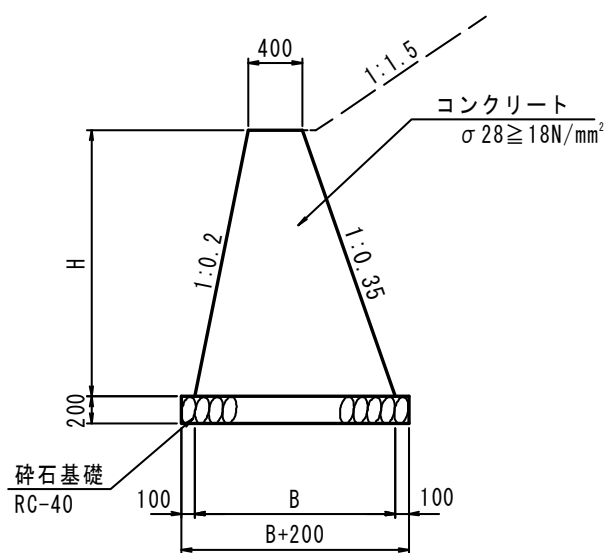
基礎材 RC-40, t=200mm

A= $B + 0.20$

(斜比率)

前面 1:0.20 $\alpha = 1.01980$

背面 1:0.35 $\alpha = 1.05948$



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 m ³
〃	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 m ³
埋戻し		
小規模	作業土工計算書②より 34.5	42.4 m ³
〃	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 m ²
〃	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 m ²
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 軟岩			埋戻し 小規模			基面整正 軟岩			備考	
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量		
[ト礼坑口上部]												
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		

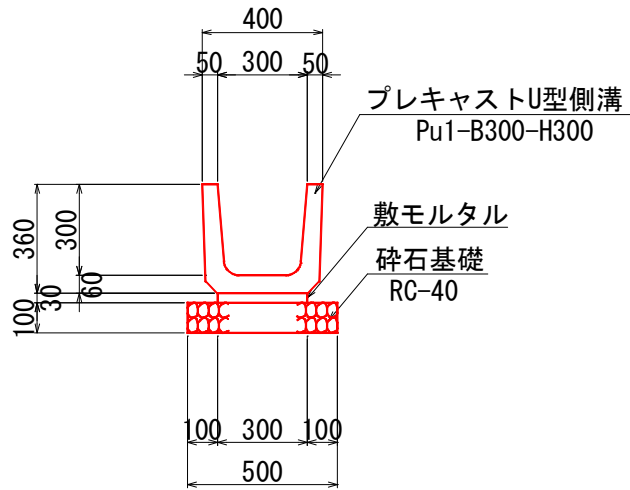
作業土工計算書②

測 点	単距離 (m)	床掘り 軟岩			埋戻し 小規模			基面整正 軟岩			備考	
		断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量	断 面	平 均	数 量		
[ト礼坑口～3号集水柵]												
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 軟岩			埋戻し 小規模			基面整正 軟岩			備考
		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	
合計				m ³ 2.7			m ³ 5.2			m ² 3.4	

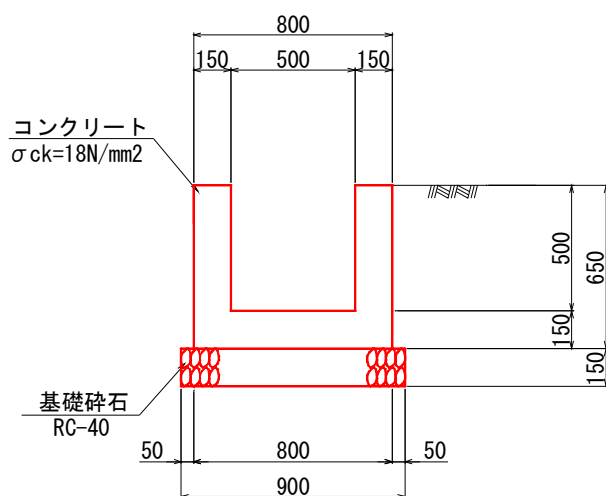
1号U型側溝 数量計算書



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

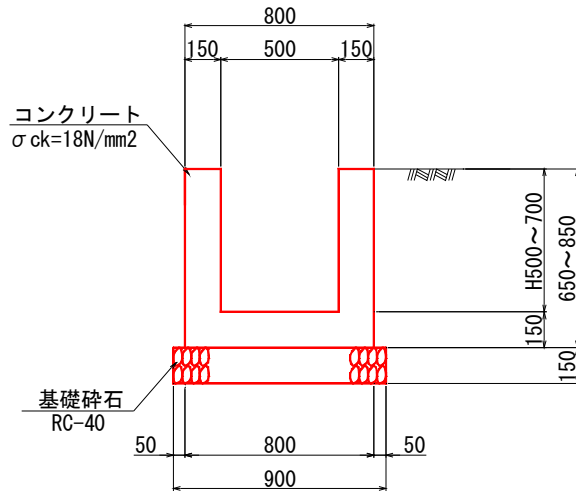
1号U型水路 数量計算書



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

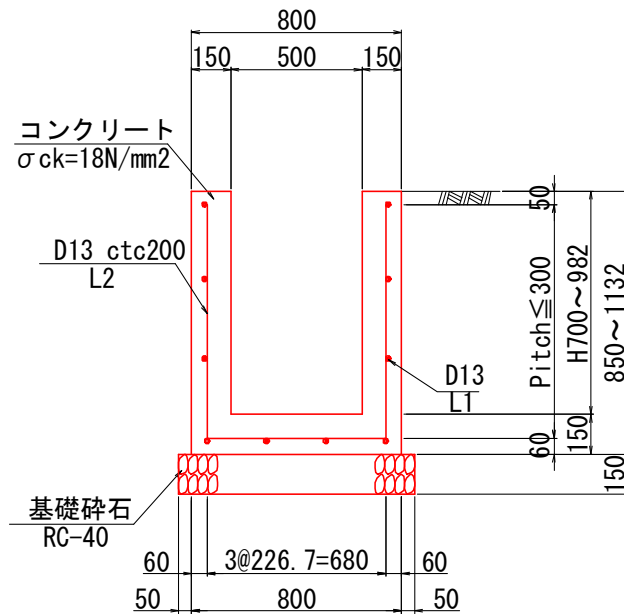


平均高計算書より H= 0.600

10.0m当り

名称	規格	算式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$(0.80 \times 0.75 - 0.50 \times 0.60) \times 10.00$	m^3	3.000
型枠	一般型枠	$0.75 \times 4 \times 10.00$	m^2	30.00
目地材	t=10mm	$3.00/10.00$	m^2	0.30
基礎碎石	t=15cm, RC-40	0.900×10.00	m^2	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

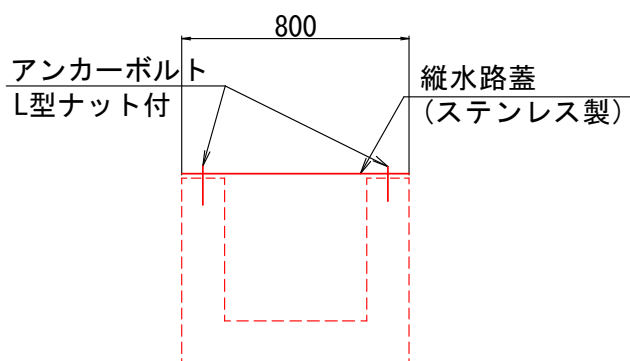
10.0m当り

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=10mm	$3.723/10.00$	m^2	0.37
基礎碎石	t=15cm, 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

2-2号U型水路 平均高計算書

測 点	延 長	面積計算		
		H	平均	面積
NO. 95 + 8.00		0.700		
NO. 95 + 11.00	9.66	0.982	0.841	8.124
NO. 95 + 11.78	1.01	0.700	0.841	0.849
計	10.67			8.973
平均 H=	8.97347/10.67			0.841 m

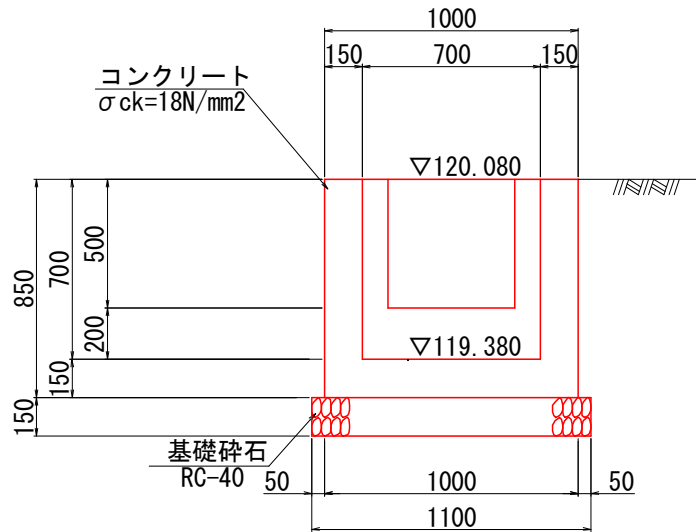
縦水路蓋 数量計算書



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

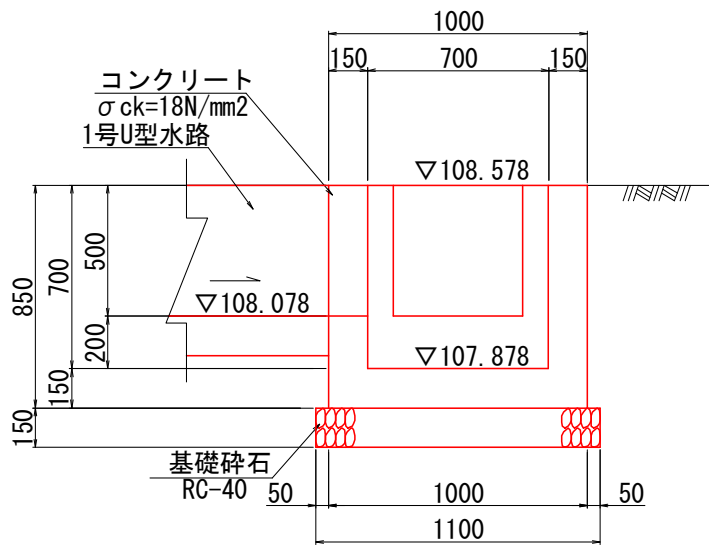
1号集水桝 数量計算書



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=15cm, RC-40	1.100×1.100	m^2	1.210
	位置	No. 94+13.1	基	1.0

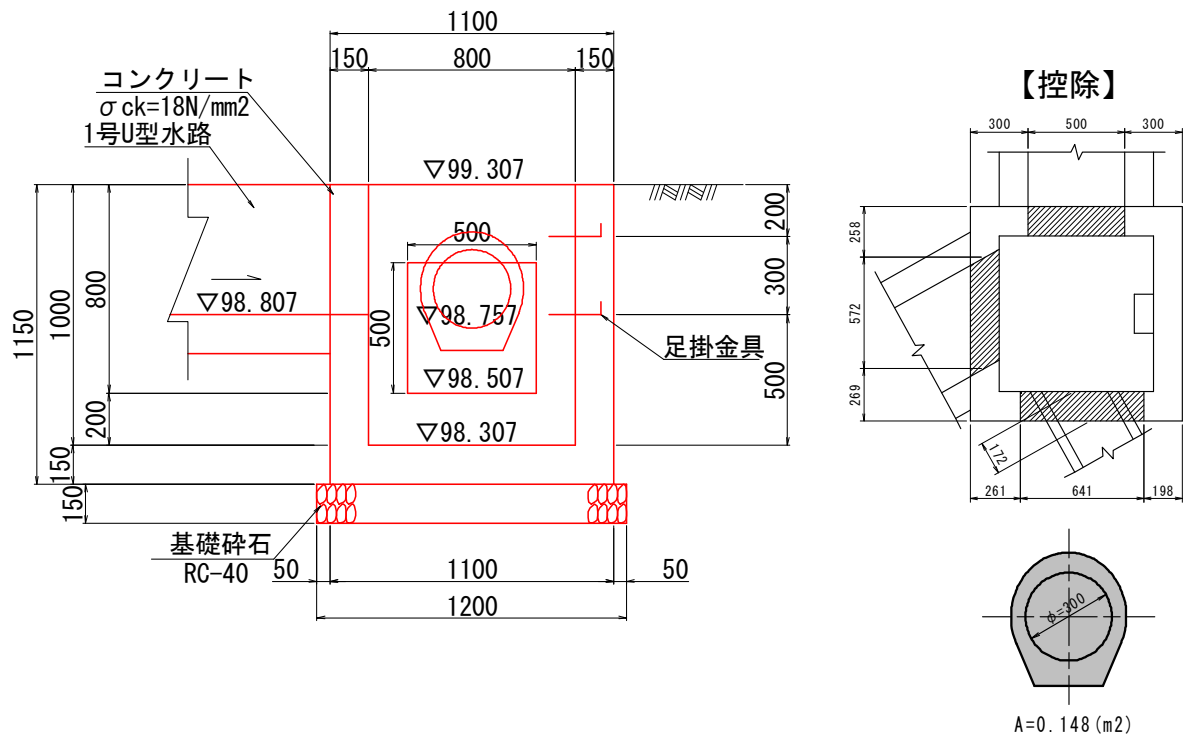
2号集水桝 数量計算書



1.0基当り

名称	規格	算式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.00 \times 1.00 \times 0.85 - 0.70 \times 0.70 \times 0.70$		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

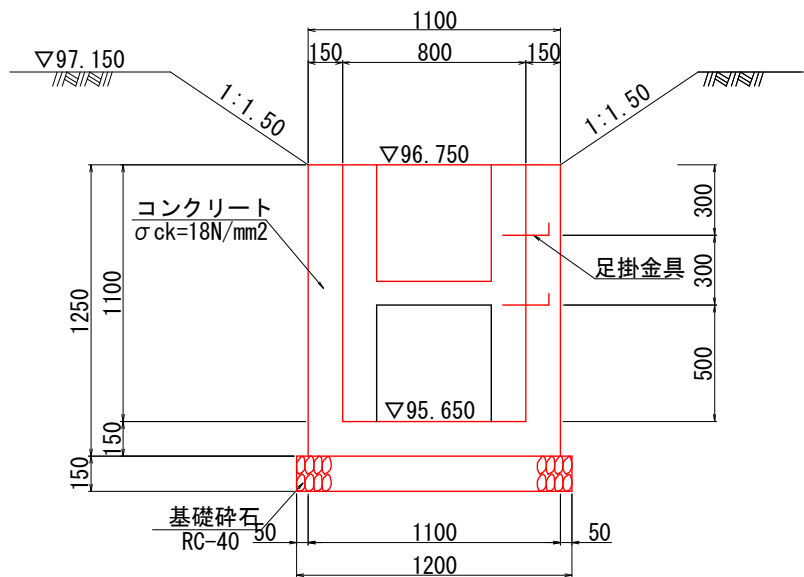
3号集水桝 数量計算書



1.0基当り

名称	規格	算式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.10 \times 1.10 \times 1.15 - 0.80 \times 0.80 \times 1.00$		0.752
		$-(0.50 \times 0.50 + 0.572 \times 0.50) \times 0.15 - 0.148 \times 0.172$		-0.106
		合計	m ³	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	m ²	6.040
基礎碎石	t=15cm, RC-40	1.200×1.200	m ²	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

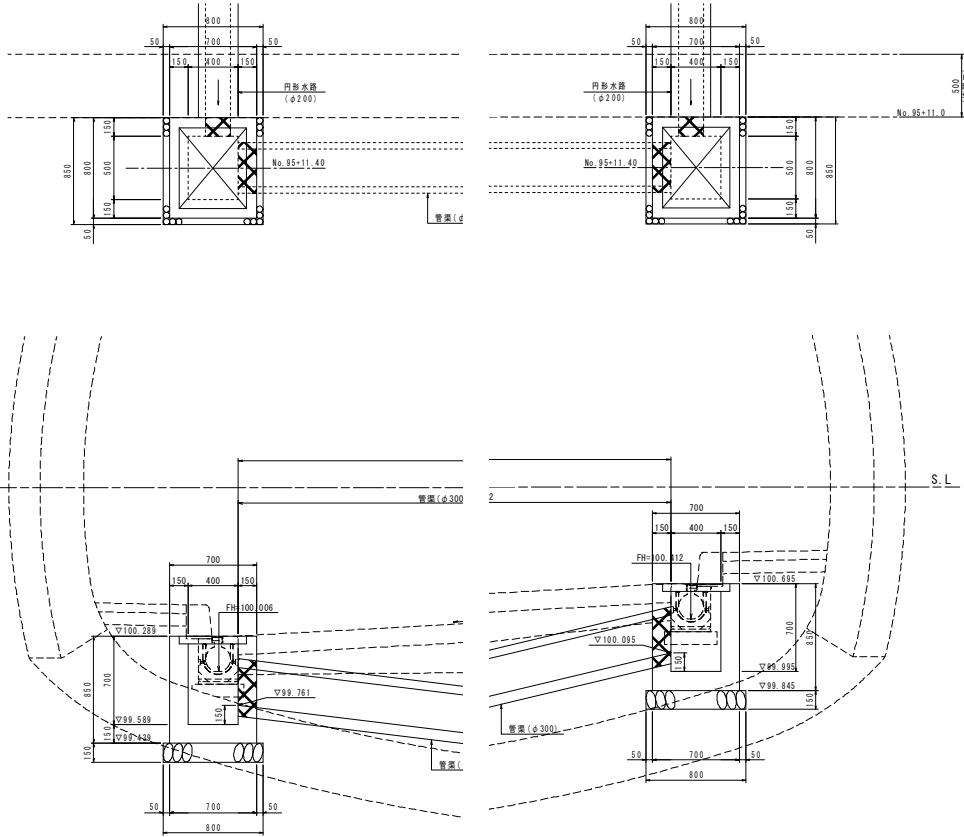
4号集水桝 数量計算書



1.0基当り

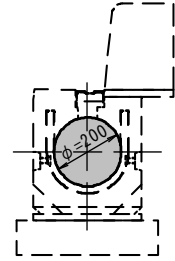
名称	規格	算式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18\text{N/mm}^2$	$1.10 \times 1.10 \times 1.25 - 0.80 \times 0.80 \times 1.10$		0.809
		$-0.50 \times 0.50 \times 0.15 \times 2$		-0.075
		合計	m ³	0.734
型枠	一般型枠	$1.10 \times 1.25 \times 4 + 0.80 \times 1.10 \times 4 - 0.50 \times 0.50 \times 4$	m ²	8.020
基礎碎石	t=15cm, 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



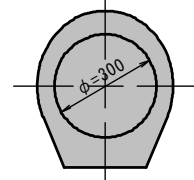
【控除】

円形水路 φ200



A=0.031 (m²)

管渠 φ300

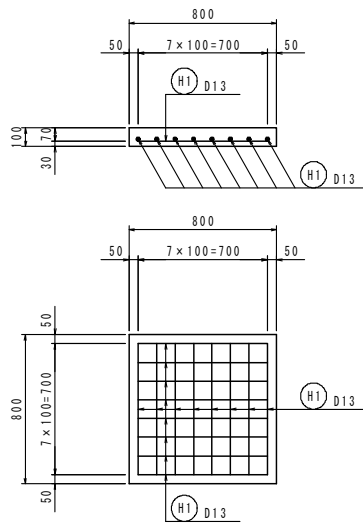
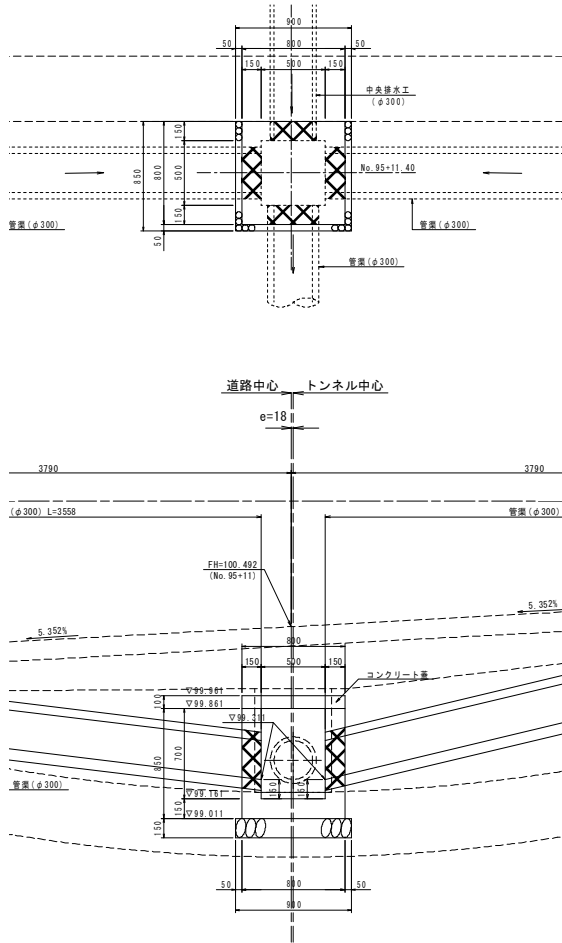


A=0.148 (m²)

1.0基当り

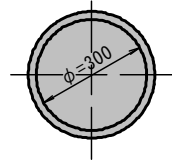
名称	規格	算式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$0.80 \times 0.70 \times 0.85 - 0.50 \times 0.40 \times 0.70$		0.336
		$-(0.148 + 0.031) \times 0.15$		-0.027
		合計	m ³	0.309
型枠	一般型枠	$(0.80 + 0.50 + 0.70 + 0.40) \times 2 \times 0.85 - (0.148 + 0.031) \times 2$	m ²	3.722
基礎碎石	t=15cm, RC-40	0.80×0.85	m ²	0.680
鋼製樹蓋	T-25 500×400		枚	1.0
	位置	No. 95+11.4 (左右)	基	2.0

6-1号集水桝 数量計算書



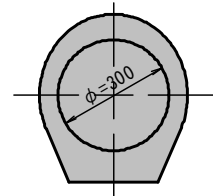
【控除】

中央排水工



A=0.092 (m²)

管渠φ300

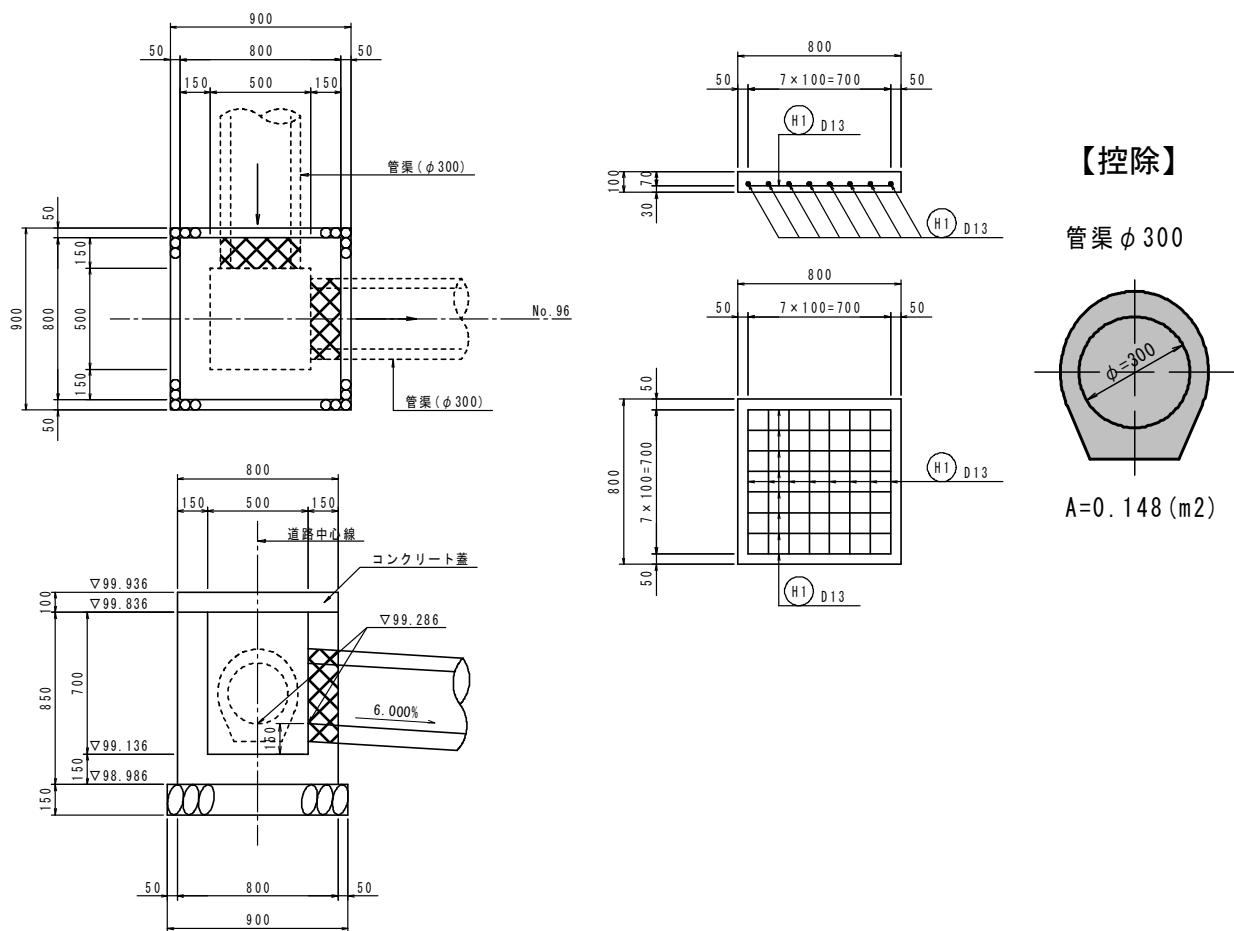


A=0.148 (m²)

1.0基当り

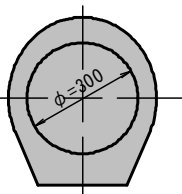
名称	規格	算式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$0.80 \times 0.80 \times 0.85 - 0.50 \times 0.50 \times 0.70$		0.369
		$-(0.092 + 0.148 \times 3) \times 0.15$		-0.080
		合計	m ³	0.289
型枠	一般型枠	$(0.80 + 0.50) \times 4 \times 0.85 - (0.092 + 0.148 \times 3) \times 2$	m ²	3.348
基礎砕石	t=15cm, RC-40	0.90×0.85	m ²	0.765
コンクリート蓋			枚	1.0
コンクリート		$0.80 \times 0.80 \times 0.10$	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. 95+11.4 (中央)	基	1.0

6-2号集水桝 数量計算書



【控除】

管渠 φ 300

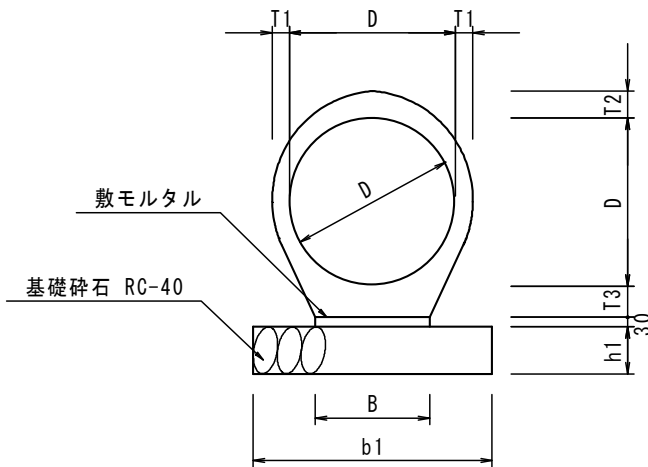


A=0.148 (m²)

1.0基当り

名称	規格	算式	単位	数量
コンクリート	$\sigma_{ck}=18N/mm^2$	$0.80 \times 0.80 \times 0.85 - 0.50 \times 0.50 \times 0.70$		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

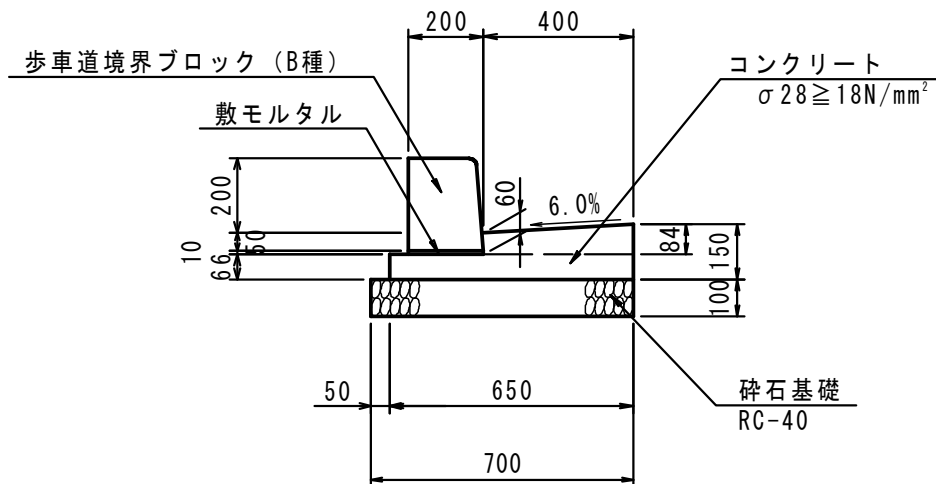


名称	寸法							
	D	B	T1	T2	T3	h1	b1	許容土被り
1号(φ300)	300	240	50	69	86	150	640	0.10m~9.50m
2号(φ400)	400	320	58	74	98	150	720	0.10m~8.10m
3号(φ500)	500	400	65	101	114	150	800	0.10m~8.10m
4号(φ600)	600	450	71	110	125	150	850	0.10m~8.10m

10.0m当り

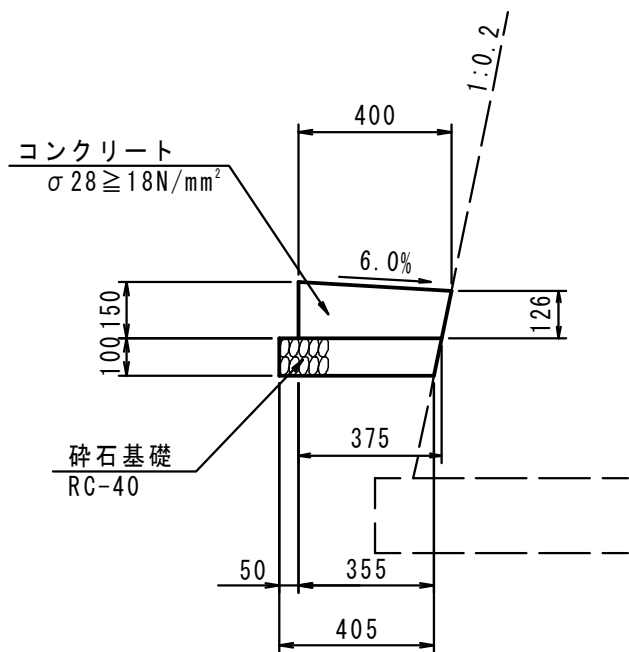
名称	規格	算式	単位	数量
管渠		10m / 2.0	本	5.00
敷モルタル		0.24 × 0.03 × 10m	m ³	0.07
基礎碎石		0.640 × 10m	m ²	6.40
延長	(終点側明かり部)	No. 95+11.4	m	3.52
		No. 95+11.4	m	3.56
		No. 95+11.5~No. 95+19.8	m	8.25
		No. 96+0.0	m	8.82
		合計	m	24.15

1号ガッター



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	$0.200 \times 0.010 \times 10.0$	m ³	0.020
コンクリート 18N/mm ² 以上	$\{1/2 \times (0.060 + 0.084) \times 0.400 + 0.066 \times 0.650\} \times 10.0$	m ³	0.717
型枠 一般型枠	$(0.066 + 0.15) \times 10.0$	m ²	2.16
碎石基礎 RC-40, t=100	0.70×10.0	m ²	7.00
目地材 t=10mm	$0.717 \times 1/10$	m ²	0.07

2号ガッター

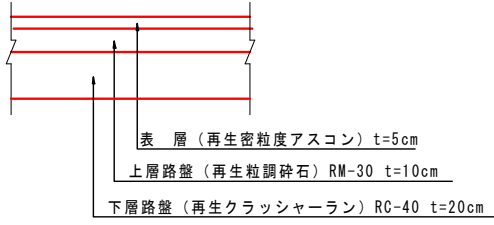
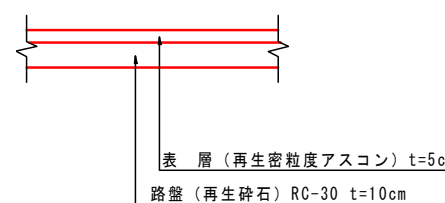
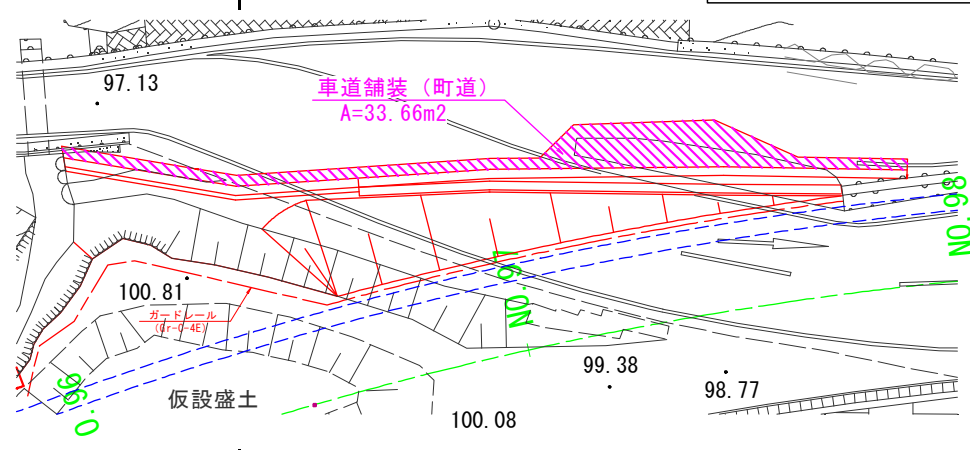


10.0m当り			
名称・規格	計 算 式	単 位	数 量
コンクリート 18N/mm ² 以上	$\{1/2 \times (0.126 + 0.150) \times 1/2 \times (0.400 + 0.375)\} \times 10.0$	m ³	0.535
型枠 一般型枠	0.15×10.0	m ²	1.50
碎石基礎 RC-40, t=100	$1/2 \times (0.425 + 0.405) \times 10.0$	m ²	4.15
目地材 t=10mm	$0.535 \times 1/10$	m ²	0.05

舖 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 m ² 厚 = 2.80 m ³ 平均厚 = 2.80m ³ ÷ 36.90m ² = 0.076mm 	503.85 m ² 464.35 m ² 254.50 m ² 36.90 m ²
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 m ² 33.66 m ²
		

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As、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				

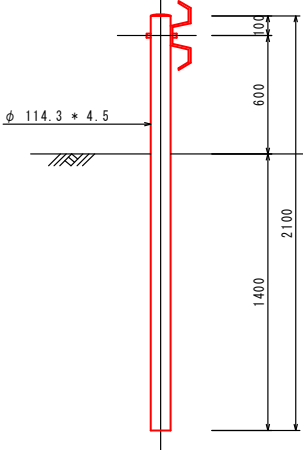
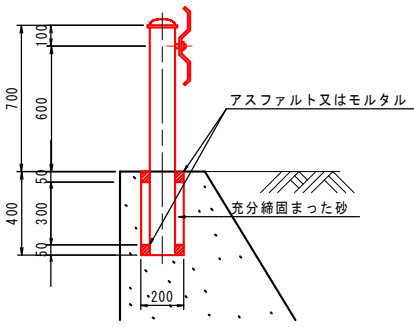
車道舗装

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

工 覆 法

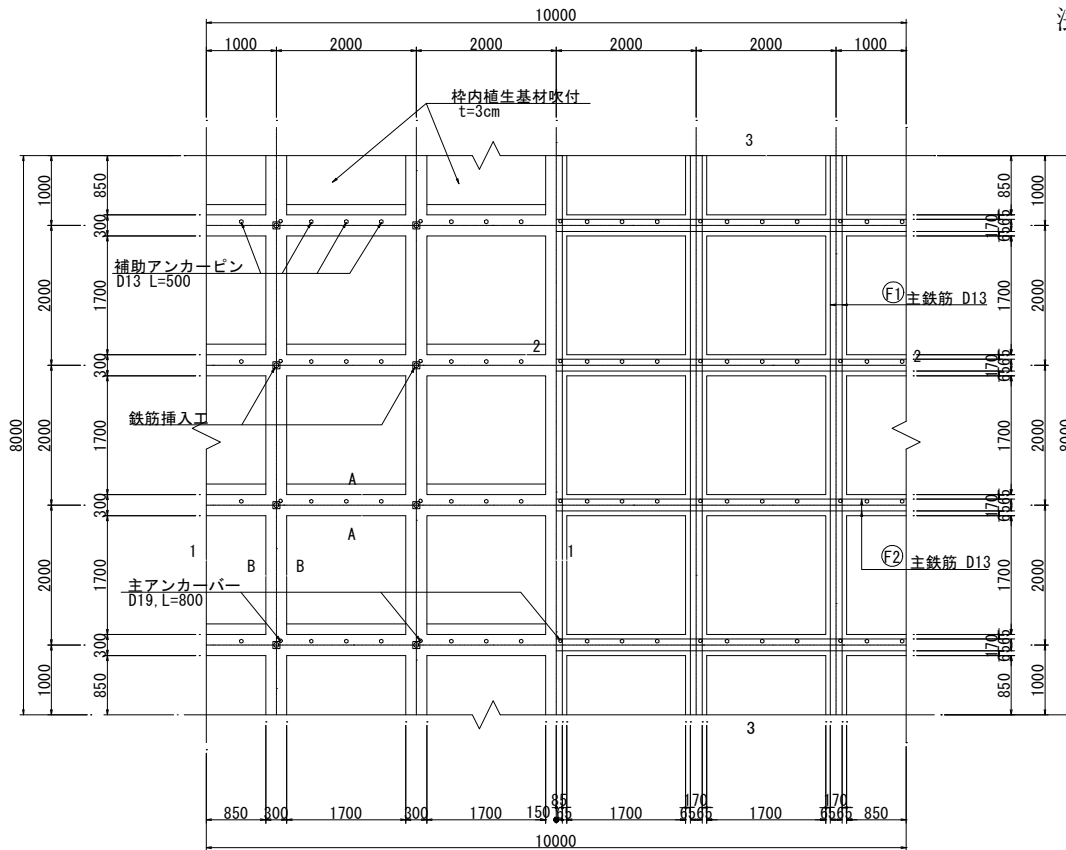
吹付法砕工

・数量集計表

名称	規格	単位	数量				摘要
						合計	
吹付法砕工 (300×300)							
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	m	39.2			39.2	
	補助アンカー	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

吹付法枠工(□300×2.0m×2.0m) 枠長

吹付法枠工 2段目 法勾配1:0.5

縦 枠 長		交点数	横 枠 長		交点数
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

吹付法枠工 3段目 法勾配1:0.5

縦 枠 長		交点数	横 枠 長		交点数
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 枠 長		交点数	横 枠 長		交点数
L (m)		個数	L (m)		個数
法勾配1:0.5					
55.22		0	96.30		20

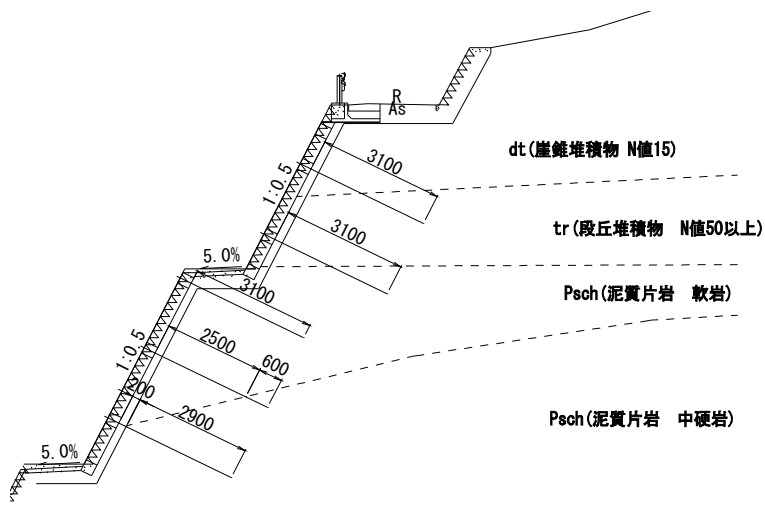
鉄筋挿入工集計表

番号	削孔長(右側, 2段目, φ90)		
	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, φ90)		
	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, φ65)		
	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

附帯工数量集計表

名 称	規 格	計 算 式	単 位	数 量	摘 要
プレキャスト ガードレール基 礎	Gr-C-2B 構造物用				
	位 置	No. 95+1.4 ~ No. 95+10.0(右)	m	8.0	
プレキャスト ガードレールブロック					
	BC種-1200	8.0/2.0	個	4.0	
1号ガードレール	Gr-C-2B 構造物用				
	位 置	No. 95+1.4 ~ No. 95+10.0(右)	m	8.0	
1号シールコンクリート	t=10cm	$L = 1/2 \times (7.22+6.84+2.76)$	m	8.4	
		$V = 1.42/10.0 \times 8.4$	m ³	1.2	
2号シールコンクリート	t=10cm	$L = 1/2 \times (10.17+1.30+2.07+1.73+2.76+3.64+1.49)$	m	11.6	
		$V = 1.19/10.0 \times 11.6$	m ³	1.4	
	目地材t=10mm	$A = 0.1/10.0 \times 11.6$	m ²	0.1	

残土処理場位置図



「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」