

工事日数に関する特記仕様書

- ・ 本工事の工事日数は、165日 として積算している。
- ・ なお工事日数には、予め猛暑日による作業不可能日数10日間を付与している。

前払金に関する特記仕様書

- ・ 前払金を請求する場合は、事前に監督員に報告すること。
- ・ 中間前払金については、支払い希望日の属する月の前月5日までに監督員に報告すること。

工事施工連絡会議に関する特記仕様書

- ・ 本工事は、工事施工連絡会議対象工事である。当初施工計画作成前までに開催し、会議の結果を反映した施工計画とすること。また、受発注者どちらかの発議により、必要に応じて施工中複数回開催す
- ・ 受注者側出席者は、現場代理人及び監理技術者（主任技術者）、並びに技術統括責任者等とし、発注者側出席者は主任監督員、総括監督員、係長級以上職員とする。
- ・ 本会議は受発注者協議のうえ、省略することができる。

排ガス対策型建設機関係

- ・ 本工事において使用する機械は、新潟県土木工事標準仕様書（その1）1-1-1-39 環境対策 6.排ガス対策型建設機械に基づくものとする。

上越市ガス水道局発注建設工事における市内下請及び資材発注について

- ・ 下請発注について
受注者は、本建設工事の施工に当たり、工事の一部を下請企業に請け負わせて施工しようとする場合には、下請企業を上越市内企業の中から選定するよう努めるものとする。
- ・ 建設資材発注について
受注者は、本建設工事の施工に当たり、建設資材を発注しようとする場合には、納入企業を上越市内企業の中から選定するよう努めなければならない。
また、上越市産資材がある場合には、他に優先して使用するよう努めるものとする。

材料指定関係

- ・ 参考資料の仮設工における数量・材料名・材料規格は、ほかの設計図書に明示されていない限り積算のための参考資料であるので、指定とはならない。

1日未満で完了する作業の積算に関する特記仕様書

- ・ 「積算基準〔1 一般土木〕県版 第12章 1日未満で完了する作業の積算」の「1.適用条件」「2.適用範囲」を満たす場合、同積算基準に基づいて変更積算することができるものとする。

工 事 特 記 仕 様 書

- 1 特記仕様書
この仕様書は、「上越市公共下水道工事標準仕様書」及び「上越市埋戻しに使用する材料の標準仕様書」に定める特記仕様とし、この仕様書に記載されていない事項は前記仕様書による。
- 2 対象工事
工事番号 公汚樹第7-55号
工 事 名 接続樹新設工事
施工地名 上越市 大字富岡 地内
- 3 工事現場の照査及び施工計画書
実施設計書に基づき現場を照査し、その結果を監督員の確認を得るとともに、施工計画書を作成し現地着手前に提出し監督員の確認を得ること。
また、この内容に変更が生じた場合は変更施工計画書を提出し監督員の確認を得ること。
- 4 交通規制及び地元対策
現地着手にあたり警察等関係機関と十分協議し、その計画書（交通規制図等）を提出し監督員の確認を得ること。
工事期間中は、地元代表者（町内会長等）と連絡を密にするとともに、作業工程等に変更が生じた場合は、監督員と協議し速やかに地元代表者に連絡すること。
当該工事が完了したら、地元代表者に報告すること。また、側溝清掃等の必要があれば立会を求め地元代表者に了解を得ること。
- 5 工事写真
上越市下水道工事標準仕様書に基づき撮影し、竣工写真と工事写真を提出すること。
- 6 地形地質調査
必要に応じて詳細な調査を行い、これらの結果を設計図書の資料とあわせて検討し支障のないよう施工しなければならない。
- 7 用排水路・橋梁等の構造物調査
工事区間内における用排水路・橋梁等の構造物について、設計図書の確認とあわせ、道路管理者、道路占用件管理者、地元関係者（町内会長等）から資料収集を行い、基礎形状の把握に努めること。
用排水路・橋梁等の構造物の位置や幅、深さ、基礎形状が把握できず、下水道管渠の施工に支障があると判断される場合は、監督員と協議の上、必要に応じて試掘調査を実施すること。
用排水路等の暗渠については、必ず目視で確認すること。
- 8 地下埋設物調査
当該工事において、NTT・東北電力・ガス水道等の地下埋設物管理者と十分協議し、支障にならないよう施工しなければならない。
鋼矢板等の打ち込みを行う場合は、地下埋設物管理者の立会を求め試験掘を行うこと。
- 9 使用二次製品について
人孔鉄蓋（除雪車対策型）・人孔用側塊・足掛金物は、上越市の仕様による。
- 10 産業廃棄物受入伝票について
廃材数量確認については、受注者が作成したマニフェストの集計表及び受注者保管のマニフェスト原本を提示し確認を得ること。
- 11 環境対策について
工事の施工に際し、地球の環境保全を図るため環境に配慮するとともに、環境負荷の低減に努めること。別紙「排ガス対策型建設機械関係」に示す建設機械を使用できない場合は、監督員と協議すること。
- 12 品質管理基準について
表層工、上層路盤工、下層路盤工、歩道表層工、歩道路盤工における現場密度測定の実験基準は、別紙「品質管理基準及び規格値」のとおりである。
- 13 施工不良の根絶に向けて
必要に応じて、監督員と協議により、管渠内を通水による確認を行うこと。
なお、通水に係る費用は受注者の負担とする。
- 14 その他
当該工事の工事期間については、警察署及び道路管理者並びに関係機関との協議の結果、下水道工事並びに関連するガス水道工事を含め道路使用期間が定められているので下水道建設課の指示にしたがうこと。
停止線がある道路の工事については、舗装復旧完了後速やかにそれを復旧すること。
工事車両の駐車場及び重機の配置を施工計画書に記載すること。
地元に配慮し、トラブルが起きないように努め、早期完了を図ること。
工事を施工する上で必要と思われる調査等は、積極的に迅速かつ的確に行うこと。
近接工事と十分な調整を行い、早期完了を図ること。
関係機関と十分な調整を行い、トラブル、手戻りのない施工を行うこと。
再生材（RC-40・ARC-40）の使用は、下層路盤及び道路構造物の基礎材のみとし、それ以外の基礎材（管基礎等）は、すべて新材を使用すること。

品質管理基準及び規格値

工種	規格値				試験基準	摘要
下層路盤工	最大乾燥密度の93%以上				<p>・締固め度は、個々の測定値が最大乾燥密度の93%以上を満足するものとし、かつ平均値について以下を満足するものとする。</p> <p>・締固め度は、10個の測定値の平均値X10が規格値を満足するものとする。また、10個の測定値が得がたい場合は3個の測定値の平均値X3が規格値を満足するものとするが、X3が規格値をはずれた場合は、さらに3個のデータを加えた平均値X6が規格値を満足していればよい。</p> <p>・1工事あたり3,000㎡を超える場合は、10,000㎡以下を1ロットとし、1ロットあたり10個(10孔)で測定する。</p>	
	A	X ₁₀	95%以上			
	B	X ₆	96%以上			
	C	X ₃	97%以上			
上層路盤工	最大乾燥密度の93%以上				<p>・締固め度は、個々の測定値が最大乾燥密度の93%以上を満足するものとし、かつ平均値について以下を満足するものとする。</p> <p>・締固め度は、10個の測定値の平均値X10が規格値を満足するものとする。また、10個の測定値が得がたい場合は3個の測定値の平均値X3が規格値を満足するものとするが、X3が規格値をはずれた場合は、さらに3個のデータを加えた平均値X6が規格値を満足していればよい。</p> <p>・1工事あたり3,000㎡を超える場合は、10,000㎡以下を1ロットとし、1ロットあたり10個(10孔)で測定する。</p>	
	A	X ₁₀	95%以上			
	B	X ₆	95.5%以上			
	C	X ₃	96.5%以上			
表層工	基準密度の94%以上				<p>・締固め度は、個々の測定値が基準密度の94%以上を満足するものとし、かつ平均値について以下を満足するものとする。</p> <p>・締固め度は、10個の測定値の平均値X10が規格値を満足するものとする。また、10個の測定値が得がたい場合は3個の測定値の平均値X3が規格値を満足するものとするが、X3が規格値をはずれた場合は、さらに3個のデータを加えた平均値X6が規格値を満足していればよい。</p> <p>・1工事あたり3,000㎡を超える場合は、10,000㎡以下を1ロットとし、1ロットあたり10個(10孔)で測定する。</p>	<p>・橋面舗装はコア採取しないでAs合材量(プラント出荷数量)と舗設面積及び厚さでの密度管理、または転圧回数による管理を行う。</p>
	A	X ₁₀	96%以上			
	B	X ₆	96%以上			
	C	X ₃	96.5%以上			
歩道路盤工	最大乾燥密度の85(93)%以上				<p>・締固め度は、個々の測定値が最大乾燥密度の85(93)%以上を満足するものとし、かつ平均値について以下を満足するものとする。</p> <p>・締固め度は、10個の測定値の平均値X10が規格値を満足するものとする。また、10個の測定値が得がたい場合は3個の測定値の平均値X3が規格値を満足するものとするが、X3が規格値をはずれた場合は、さらに3個のデータを加えた平均値X6が規格値を満足していればよい。</p> <p>・1工事あたり3,000㎡を超える場合は、10,000㎡以下を1ロットとし、1ロットあたり10個(10孔)で測定する。</p>	<p>()書きは車道と同等の締固め度・・・大型車両が頻繁に走行する場合等に適用する。</p>
	A	X ₁₀	85(93)%以上			
	B	X ₆	85(93)%以上			
	C	X ₃	85(93)%以上			
歩道表層工	基準密度の90(94)%以上				<p>・締固め度は、個々の測定値が最大乾燥密度の90(94)%以上を満足するものとし、かつ平均値について以下を満足するものとする。</p> <p>・締固め度は、10個の測定値の平均値X10が規格値を満足するものとする。また、10個の測定値が得がたい場合は3個の測定値の平均値X3が規格値を満足するものとするが、X3が規格値をはずれた場合は、さらに3個のデータを加えた平均値X6が規格値を満足していればよい。</p> <p>・1工事あたり3,000㎡を超える場合は、10,000㎡以下を1ロットとし、1ロットあたり10個(10孔)で測定する。</p>	<p>()書きは車道と同等の締固め度・・・大型車両が頻繁に走行する場合等に適用する。</p> <p>・橋面舗装はコア採取しないでAs合材量(プラント出荷数量)と舗設面積及び厚さでの密度管理、または転圧回数による管理を行う。</p>
	A	X ₁₀	90(94)%以上			
	B	X ₆	90(94)%以上			
	C	X ₃	90(94)%以上			

※歩道路盤工及び歩道表層工の()書きの規格値は監督員と協議を行い使用する。

※【B X₆】の規格値は、【C X₃】の規格値が得られない場合に監督員と協議を行い使用する。

マンホール鉄蓋の設置に関する特記仕様書

下水道工事において、マンホール蓋を起因とした事故・不具合を防止するため、下記のとおり施工するものとする。

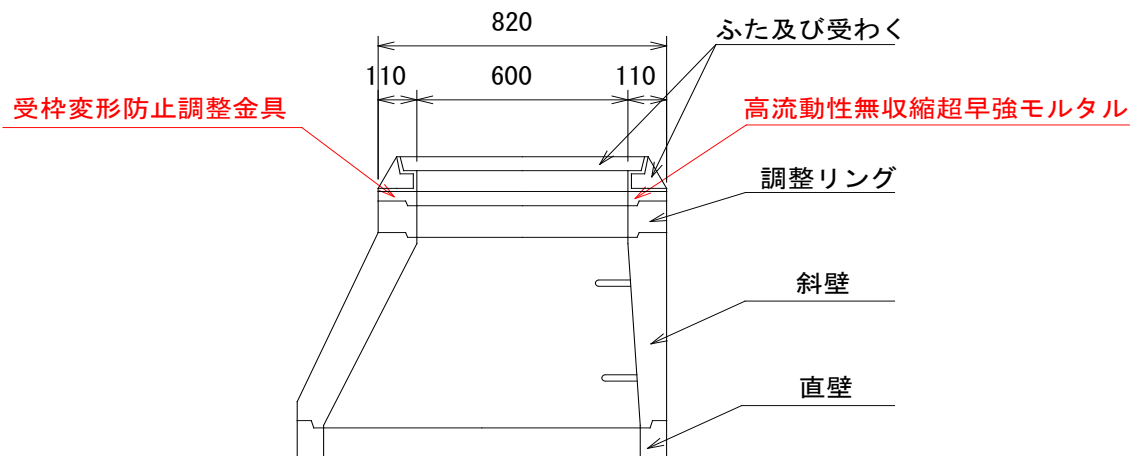
マンホール蓋の高さ調整に使用する高さ調整部材は、高さが容易かつ正確に作業でき、締め付け時に受枠の変形を防止できる性能を有するものを使用すること。合せて、調整リングと受枠との間に充填するモルタルは隙間が発生しないために高流動性且つモルタルの硬化時に収縮が発生しないもので、短時間で硬化する超早強性の性能を持つものを使用すること。

高さ調整材：受枠変形防止調整金具

モルタル：高流動性無収縮超早強モルタル

調整高 20mm～70mm

縦断面図



施 工 条 件 総 括 表

下記項目、事項のうち○印欄は、工事施工にあたって制約等をうけることになるので明示する。
 なお、明示事項に変更が生じた場合及び明示されていない制約等が発生したときは、発注者と協議し、適切な措置講ずるものとする。

明示項目	施 工 条 件
Ⅰ 工程関係	1 関連する別途工事あり (1) 工事名： 予定期間： (2) 工事名： 予定期間：
	2 施工時期、時間、方法の制限あり 時期： 時間： 方法：
	3 関係機関協議による工程条件あり 協議内容： 完了予定時期：
	④ その他 (1) 近接する工事が発注された場合、その工事との工程調整を図ること。
Ⅱ 用地関係	1 工事用地等の未処理部分あり 処理見込時期： 区間：
	2 仮設ヤードの指定あり 場所： 期間：
	3 その他
Ⅲ 公害対策関係	1 公害防止の制限あり（騒音・振動、排出ガス、粉じん、水質等） 施工方法： 作業時間：
	2 家屋等の調査の必要性あり 方法： 範囲：
	③ その他 別紙「騒音、振動対策に関する特記仕様書」のとおり。
Ⅳ 安全対策関係	① 交通安全施設等の指定あり 期間：施工期間中 交通誘導員B配置：M1474-3作業時 4人/箇所 1.5日間（6.0人日） 片側交互通行 （交代要員あり）：試掘工（歩道）4人/箇所 0.5日間（2.0人日） 片側交互通行 ：試掘工（市道）4人/箇所 0.5日間（2.0人日） 片側交互通行 ：交代要員 1人/箇所 2.5日間（2.5人日） ※ 勤務実績提出の必要あり ※ 交通誘導等については、道路使用許可申請書を提出する前に監督員の確認を受けること。 その他施設等：

Ⅳ 安全対策関係	2 近接作業制限あり （ 鉄道、 ガス、 水道、 電気、 電話等 ） 内容： 工法制限： 作業時間制限：
	3 発破作業あり 保安設備及び保安要員 防護工： 作業時間制限：
	4 防護施設 （ 落石、 雪崩、 土砂崩落等 ） 内容：
	⑤ その他 交通誘導員については、警察等関係機関との協議により交通処理方法等の変更が生じた場合や現地の状況により、これによりがたい場合は監督員と協議すること。
Ⅴ 工事用道路関係	1 一般道を搬入路としての制限あり 搬入経路： 期間： 使用後の措置：
	2 一般道路の占有 期間： 規制条件： 時間制限：
	3 仮設道路設置 工法指定の有無： 用地関係： 安全施設： 工事完了後の「存置」または「撤去」：
Ⅵ 仮設備関係	1 仮設備の指定あり
	2 仮設備の条件指定あり
	3 仮設備の転用、兼用あり 工種： 内容：
	4 現場環境改善あり 内容：
	5 その他
Ⅶ 残土・産業 廃棄物関係	別紙「建設副産物特記仕様書」のとおり

Ⅷ 工事支障 物件等	1 占有支障物件あり （電気、電話、水道、ガス等） 内容： 時期：
	2 占有物件重複施工あり 内容：
	③ その他 支障物については、関係機関と十分な協議、調整を行い施工にあたること。
Ⅸ 排水工 （濁水処理 含む）	1 濁水、湧水処理の特別な対策あり 内容：
Ⅹ 薬液注入関係	1 薬液注工法あり 別紙条件明示による
Ⅺ その他	1 現場発生材あり 品名： 納入場所：
	2 支給品および貸与品あり 品名： 引渡し場所：
	3 品質証明の対象工事である 標準仕様書第1編（章）1-1-1-26による
	④ その他 (1) リサイクル塩ビ管の使用 ：リサイクルの観点からリサイクル塩化ビニル管の使用に努めること。 (2) 工事中、沿線住民等から苦情または意見等があった時は丁寧に対応し、ただちに監督員に報告すること。 (3) 景観保全に配慮した土木・建設整備を推進するため、工事で使用するシート（養生シートや保護シート等）については、積極的に自然色シートの使用に努めること。

請負工事指定事項総括表

(A):指定 (B):一部指定 (C):任意

項 目	指 定 事 項		備 考
	当 初	変 更	
工 法 の 指 定	1. 小口径推進工法 (A) 低耐荷力 泥土圧方式		
仮 設 工 事 の 指 定	1. 立坑土留工 (A) M1474-3-1 ケーシング立坑 φ1500 NEXCO接続樹 ケーシング立坑 φ1500 2. 地盤改良工 (B) 薬液注入工 二重管スレーナ工法 複相式		
施 工 の 立 会 検 査 又 は 記 録 の 整 備	1. 上越市下水道工事標準仕様書に記載されている事項。 2. 地盤改良工については、薬剤仕様工事の検収の注意事項による。		
部 分 払 の 対 象 と し な い 事 項			
施 工 条 件 の 基 準	1. 特記仕様書 2. 新潟県土木工事標準仕様書 3. 上越市下水道工事標準仕様書 4. 上越市下水道工事標準構造図 5. 上越市下水道用鋳鉄製マンホール蓋性能仕様書		
そ の 他	1. 産業廃棄物は「廃棄物の処理に関する法律」によって適正に処理すること。 2. 上越市下水道用鋳鉄製マンホール蓋性能仕様書の対象となる鉄蓋は、市の認定を受けた物を使用すること。		

薬剤使用工事の検収の注意事項

下水道工事において、薬剤（地盤改良工・推進工作泥材・滑材・裏込材等）を使用する場合は、下記の通り検収するものとする。

1. 納入時検収

- ・荷台検収は、認めない。
- ・監督員により、納入伝票と納入数量を照合し検収を受け、写真撮影を行い保管する。
- ・納入物品については、空袋検収時に判別しやすいように着色又は検印を受け、使用後は丁寧に保存する。
- ・タンクローリーによる納入は、出荷時の重量検収が主となるが、現場到着時にタンク内や搬入状況が確認できるよう配慮すること。（積載重量オーバーには、十分注意すること。）
- ・袋物の場合、中身と外袋の表示の異なる物は検収しない。（例：バラ物を飼料袋等に移し変えたもの。）

2. 作業時検収

- ・許可なくチャート紙は切断しないこと。
- ・使用するチャート紙は、前日に監督員の検収を受けること。
- ・提出するチャートには、受注者・現場代理人と注入工事責任者の署名、押印をすること。
- ・事前にチャート保管用ファイルと注入日報綴りを監督員へ提出すること。

3. ロッド検尺

- ・受注者は、全数を確認すること。
- ・発注者は、必要に応じ検査に出向く。（孔Noは指定しない。）

4. フェノール反応

- ・必要に応じ監督員の指示箇所で行う。

5. 空袋（缶）検収

- ・空袋（缶）検収時までには納入検収時の写真を用意する。比較して相違ない場合は、数量確認の上写真撮影する。
- ・空袋については、監督員の指示により焼却処分とする。

6. その他

- ・セメント系使用の場合、『セメント及びセメント系固化材を使用した改良土の六価クロム溶出試験実施要領（案）』より試験を行う。

騒音・振動対策に関する特記仕様書

1. 目 的

本仕様書は建設工事に伴う、騒音、振動の発生をできる限り、防止することにより、生活環境の保全と円滑な工事の施工を図ることを目的とする。

2. 適 用

本工事箇所は、騒音、振動を防止することにより、住民の生活環境を保全する必要があると認められる区域に該当するので、施工計画書で騒音、振動対策を明記すること。

3. 遵守する法令

騒音、振動対策の施工にあたっては、騒音規制法、振動規制法及び新潟県生活環境の保全等に関する条例等を十分理解しておくこと。

4. 対策の主な基本事項

- 1) 騒音、振動対策については、騒音、振動の大きさを下げるほか、発生期間を短縮するなど全体的に影響の小さくなるように次の事項について検討すること。
 - (1) 低騒音、低振動の施工法の選択
 - (2) 低騒音型建設機械の選択
 - (3) 作業時間帯、作業方法の設定
 - (4) 騒音、振動源となる建設機械、設備の配置
- 2) 建設機械の運転については以下に示す配慮をすること。
 - (1) 現場管理等に留意し、不必要な騒音、振動を発生させない。
 - (2) 建設機械等は、整備不良による騒音、振動が発生しないように点検、整備を行う。
 - (3) 作業待ち時には、建設機械等のエンジンをできる限り止め、不必要な騒音、振動を発生させない。

5. 対策の具体的事項

- 1) 土工（掘削、積込み作業）
 - (1) 掘削、積込み及び締固め作業は、低騒音型建設機械の使用を原則とする。
 - (2) 掘削（舗装版等）は衝撃力による施工を避け、無理な負荷をかけないように丁寧に運転する。
- 2) 土留工・構造物取り壊し工は、騒音、振動に関して苦情の多い工種であるので、十分配慮する。

特に取り壊しにおいて、小割を必要とする場合は騒音、振動の影響の少ない場所で小割する方法を検討する。
- 3) 覆工板（路面覆工）の取り付けでは、段差、通行車両による、がたつき、跳ね上がり等による安全対策はもちろん、騒音、振動の防止にも留意する。
- 4) 空気圧縮機・発動発電機は低騒音型建設機械の使用を原則とする。

6. 特定建設作業の届出

現場代理人は特定建設作業の届出をする場合、騒音規制、振動規制法の14条第1項の規定により特定建設作業開始の日の7日前までに届出した「特定建設作業実施届出書」の写しを監督員に速やかに提出すること。

特定建設作業の種類および規制基準

特定建設作業の種類		騒音・振動の大きさ	作業時間帯	作業禁止	実施届出
騒音関係係	くい打機（もんけんを除く）、くい抜機又はくい打くい抜機（圧入式くい打くい抜機を除く）を使用する作業（くい打機をアースオーガーと併用する作業、セメントミルク工法を除く）	85dB	上越市では8:00～17:00を作業時間帯として指導している。	日曜日及びその他の休日	7 日前までに届出
	びょう打機を使用する作業				
	さく岩機を使用する作業（連続的に移動する作業にあつては、1 日における当該作業に係る2 地点間の最大距離が50mを超えない作業に限る）ハンドブレーカー（空気圧、電動）、油圧式、打撃のみを行うブレーカーも該当。				
	空気圧縮機（電動機以外の原動機を用いるのものであって、原動機の定格出力が15kw以上のものに限る）を使用する作業（さく岩機の動力源として使用する作業を除く）				
	コンクリートプラント（混練機の混練容量が0.45m3以上のものに限る）又はアスファルトプラント（混練機の混練重量が200kg以上のものに限る）を設けて行う作業				
	バックホウ（低騒音型として環境大臣が指定するものを除き、原動機の定格出力が80kw以上のものに限る）を使用する作業				
	トラクターショベル（低騒音型として環境大臣が指定するものを除き、原動機の定格出力が70kw以上のものに限る）を使用する作業				
	ブルドーザー（低騒音型として環境大臣が指定するものを除き、原動機の定格出力が40kw以上のものに限る）を使用する作業				
	コンクリートカッターを使用する作業（連続的に移動する作業にあつては、1 日における当該作業に係る2 地点間の最大距離が50mを超えない作業に限る）				
	振動関係係				くい打機、くい抜機又はくい打くい抜機を使用する作業（もんけん、圧入式くい打くい抜機及びセメントミルク工法を除く。振動パイルドライバ、バイブロハンマーは該当。くい打機をアースオーガーと併用する作業も該当）
鋼球を使用して建築物その他の工作物を破壊する作業					
舗装版破碎機を使用する作業					
ブレーカー（手持式のものは除く）を使用する作業（連続的に移動する作業にあつては、1 日における当該作業に係る2 地点間の最大距離が50mを超えない作業に限る）					
・騒音の大きさは、作業の場所の敷地の境界線における値。 ・振動の大きさは、作業の場所の敷地の境界線における値。					

建設副産物関係

1. 再生材の利用

工事受注者は、下記の資材の使用に際し、再生材を利用するものとする。

再 生 資 材 名	規 格	使 用 箇 所	備 考
再生砕石	ARC-40	下層路盤	施工現場から40Km以内の再資源化施設
アスファルト合材	⑤密粒度アスコン(新20FH)	車道表層	施工現場から40Km、及び運搬時間が1.5時間の範囲内の再資源化施設
	⑨密粒度アスコン(13F)	歩道表層	
改良土	40-0, 20-0	管基礎・埋戻し・路床	上越市内のプラント製造の改良土

*建設発生土（全量）は改良土を購入するプラントへ搬出すること。

*セメント系改良土を使用する場合は、『セメント及びセメント系固化材を使用した改良土の六価クロム溶出試験実施要領（案）』に基づいて原位置で施工後の試験を行うこと。

2. 建設発生土の利用

(1)盛土等に使用する発生土は、下記の工事からの建設発生土を利用するものとする。

発 注 機 関	工 事 名	発 生 場 所	施工会社名・連絡先	備 考
無 し				

3. 建設発生土の搬出

(1)工事の施工により発生する建設発生土処理は、下記により積算している。

搬 出 先	プラント		
搬 出 先 地 名			
連 絡			
設 計 運 搬 距 離	L=1.2km		
受 入 時 間			
受 入 費 用	3,400円/㎡		
備 考			

建設発生土改良土プラントへ土砂を運搬処理する場合、上表は積算上の条件であり、処理施設を指定するものではない。なお、発注者が想定している施設と受注者の提示する施設と異なる場合においても設計変更の対象としない。

ただし、現場条件や数量の変更等、受注者の責によるものでない事項についてはこの限りではない。

4. 建設廃棄物の搬出

工事の施工により発生する廃棄物は、下記により積算している。

搬 出 す る 廃 棄 物 名	アスファルト殻	建設発生汚泥	
設 計 運 搬 距 離	L=5.1km		
受 入 時 間			
受 入 費 用	3,995円/㎡	22,000円/㎡	
備 考			

上表は積算上の条件であり、処理施設を指定するものではない。なお、発注者が想定している施設と受注者の提示する施設と異なる場合においても設計変更の対象としない。

ただし、現場条件や数量の変更等、受注者の責によるものでない事項についてはこの限りではない。

5. 舗装版切断時の濁水搬出

工事の施工により発生する舗装版切断濁水は、下記により積算している。

設 計 運 搬 距 離	対象外			
受 入 時 間				
設 計 受 入 費 用				
備 考				

上表は積算上の条件であり、処理施設を指定するものではない。なお、発注者が想定している施設と受注者の提示する施設と異なる場合においても設計変更の対象としない。

ただし、現場条件や数量の変更等、受注者の責によるものでない事項についてはこの限りではない。

6. 建設リサイクル法の対象建設工事において、特定建設資材廃棄物の再資源化が完了したときは、法第18条に基づき再資源化等完了報告書を提出すること。

7. 自ら産業廃棄物を運搬・処分する以外は、建設廃棄物処理委託契約書の写しを提出すること。

8. 協議について

建設工事発注後に明らかになったやむを得ない事情により、上記の指定や条件によりがたい場合は、速やかに発注者に報告し、協議すること。

現場環境改善に関する特記仕様書

本工事は、周辺住民の生活環境への配慮及び一般住民への建設事業の広報活動、現場労働者の作業環境の改善を目的とした、「現場環境改善費」を計上した工事である。

1 工事着手前

受注者は、施工計画書作成前に現場環境改善の実施有無及び内容について、打合せ簿により監督員と協議を行うこと。

① 協議により実施しない場合

現場環境改善費を設計変更により減額し、本特記仕様書によらず施工する。

② 協議により実施する場合

受注者は、以下により現場環境改善の実施内容を提案する。

②-1 【別表 実施内容】の各計上費目から1内容以上選択して合計5つの内容を実施することを原則とする。

②-2 ただし、地域の状況・工事内容により、組合せ・実施項目数・実施内容は変更できる。受注者は、協議により決定した実施内容を施工計画書に記載する。

2 工事完了後

受注者は実施状況について、新潟県土木工事標準仕様書その2 写真管理基準（案）「現場環境改善の写真管理項目」に基づき、竣工資料として納品するものとする。

【別表 実施内容】

計上費目	実施する内容（率計上分）
現場環境改善 （仮設備関係）	1. 用水・電力等の供給設備、2. 緑化・花壇、3. ライトアップ施設、 4. 見学路及び椅子の設置、5. 昇降設備の充実、6. 環境負荷の低減
現場環境改善 （営繕関係）	1. 現場事務所の快適化（女性用更衣室の設置を含む）、2. 労働者宿舍の快適化、 3. デザインボックス（交通誘導警備員待機室）、4. 現場休憩所の快適化、 5. 健康関連設備及び厚生施設の充実等
現場環境改善 （安全関係）	1. 工事標識・照明等安全施設のイメージアップ（電光式標識等）、 2. 盗難防止対策（警報機等）、3. 避暑（熱中症予防）・防寒対策
地域連携	1. 完成予想図、2. 工法説明図、3. 工事工程表、4. デザイン工事看板（各工事PR看板含む）、 5. 見学会等の開催（イベント等の実施含む）、 6. 見学所（インフォメーションセンター）の設置及び管理運営、 7. パンフレット・工法説明ビデオ、8. 地域対策費等（地域行事等の経費を含む）9. 社会貢献

「熱中症対策に資する現場管理費の補正の試行」特記仕様書

本工事は、熱中症対策に資する現場管理費の補正の試行対象案件である。

熱中症対策に資する現場管理費の補正を希望する場合は、「熱中症対策に資する現場管理費の補正の試行」実施要領に基づき行うものとする。

実施要領は、新潟県ホームページから入手できる。

(<https://www.pref.niigata.lg.jp/sec/gijutsu/1356921460600.html>)

「週休2日適用工事(現場閉所)」(令和7年6月)特記仕様書

本工事は、受注者が工事着手前に発注者に対して月単位の週休2日（現場閉所）に取り組む旨を協議した上で工事を実施する「週休2日適用工事(現場閉所)」受注者希望方式の対象案件である。なお、通期の週休2日（現場閉所）について、受注者は協議にかかわらず取り組むものとする。

通期の4週8休以上（現場閉所率28.5%（8日/28日）以上の水準に達する状態）を前提に、補正対象経費に通期の週休2日補正係数を乗じて予定価格を作成している。

受注者は、「「週休2日適用工事(現場閉所)」（令和7年6月）実施要領」に基づき、月単位の週休2日（現場閉所）の取組の希望の有無を工事着手前に、監督員と打合せ簿により協議するものとする。

現場閉所の達成状況より、月単位を希望して月単位の4週8休以上を達成した場合は月単位の週休2日補正係数に設計変更する。月単位を希望して月単位の4週8休に満たない場合、月単位を希望せずに月単位の4週8休以上を達成した場合は、通期の週休2日補正係数のままとする。通期の4週8休に満たない場合は、補正分を減額変更するものとする。

実施要領等のデータは、新潟県ホームページから入手できる。

(<https://www.pref.niigata.lg.jp/gijutsu/1356857978573.html>)

公汚樹第7-55号
接続樹新設工事

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
** 本工事費 **						
管路						
管きょ工（小口径推進）						
低耐荷力泥土圧推進工						
推進用硬質塩化ビニル管 （低耐荷力泥土圧）						
SUSカラー付直管 (SUSR) 標準管・先頭管	39	本	数量計算書P1-3 先頭管2本+標準管37本			
SUSカラー付直管 (SUSR) 最終管	2	本	数量計算書P1-3 最終管2本			
推進工	38.2	m	数量計算書P1-3 2スパン			
添加材注入工	38.2	m	数量計算書P1-3			
発生土処理						
排泥処分及び運搬費	1.4	m3	数量計算書P1-3			
立坑内管布設工						
硬質塩化ビニル管						
硬質塩化ビニル管工	1.2	m	数量計算書P1-3 1.17			
マンホール可とうジョイント設置工 塩ビ管VP200用	4	箇所	数量計算書P1-3			
仮設備工（低耐荷力管）						
発進坑口工（小口径） ケーシング立坑	2	箇所	数量計算書P1-3			
到達坑口工（小口径） ケーシング立坑	1	箇所	数量計算書P1-3			

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
到達坑口工（小口径） 既設マンホール	1	箇所	数量計算書P1-3			
鏡切り工	4.8	m	数量計算書P1-3 1.6*3 3箇所			
推進設備工	1	箇所	数量計算書P1-3			
推進設備工（方向転換）	1	箇所	数量計算書P1-3			
先導体据付撤去工	2	箇所	数量計算書P1-3			
スクリューコンベヤ類撤去工	38.2	m	数量計算書P1-3			
補助地盤改良工						
薬液注入						
二重管スレーナ工法 M1474-3（上流側）	3	本	数量計算書P3-1			
二重管スレーナ工法 M1474-3-1（下流側）	3	本	数量計算書P3-3			
二重管スレーナ工法 M1474-3-1（上流側）	3	本	数量計算書P3-5			
二重管スレーナ工法 接続柵（下流側）	3	本	数量計算書P3-7			
立坑工						
鋼製ケーシング式土留工及び土工						
（鋼製ケーシング） M1474-3-1立坑土留工	1	式	数量計算書P2-1			
（鋼製ケーシング） M1474-3-1立坑土工	1	式	数量計算書P2-4			
（鋼製ケーシング） 接続柵立坑土留工	1	式	数量計算書P2-9			
（鋼製ケーシング） 接続柵立坑土工	1	式	数量計算書P2-12			
推進水替工						

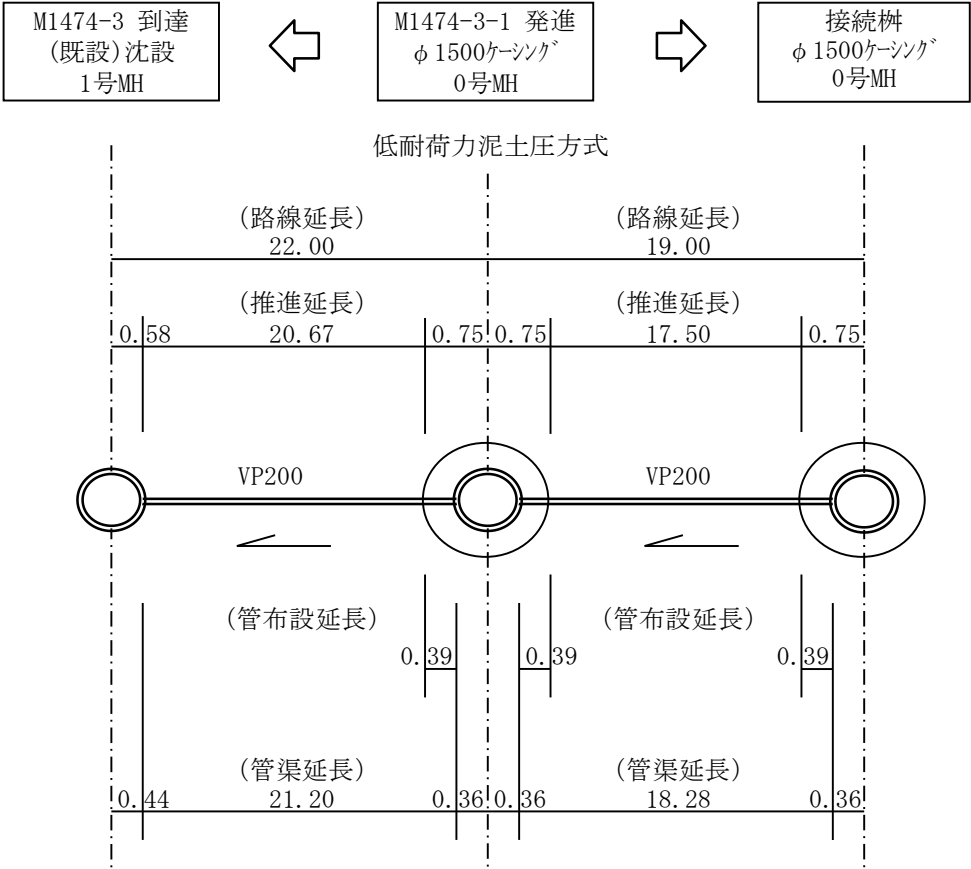
名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
推進用水替						
ポンプ運転、常時	15	日	数量計算書P6-2			
マンホール工						
組立マンホール工						
組立0号マンホール						
底部工(組立式0号)インバートあり ・砕石なし	2	箇所	数量計算書P4-1			
底部工(組立式1号)インバートのみ	1	箇所	数量計算書P4-1			
組立マンホール設置工	2	箇所	数量計算書P4-1			
底部嵩上げ工 (0号マンホール)	1	式	数量計算書P4-1			
組立式0号マンホール 底版 H=130	2	個	数量計算書P4-1			
組立式0号マンホール 管取付け壁 600	2	個	数量計算書P4-1			
組立式0号マンホール 直壁 1800	2	個	数量計算書P4-1			
組立式0号マンホール 斜壁 600	2	個	数量計算書P4-1			
調整リング φ 600 H=150	1	個	数量計算書P4-1			
調整リング φ 600 H=100	1	個	数量計算書P4-1			
受枠変形防止金具 φ 600用 高流動性無収縮超早強モルタル含む 調整高20mm～70mm	2	箇所	数量計算書P4-1			
人孔鉄蓋 除雪車対策 T-25	1	枚	数量計算書P4-1			
人孔鉄蓋 除雪車対策 T-14	1	枚	数量計算書P4-1			
マンホール削孔費 0号 塩ビ管用径200用	1	箇所	数量計算書P4-1			

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
付帯工（推進）						
道路復旧工						
下層路盤						
下層路盤 振動ローラー 4tDT ARC-40 (RC混合) t=15cm	2.3	m2	数量計算書P5-1			
下層路盤 振動ローラー 4tDT ARC-40 (RC混合) t=12cm	2.3	m2	数量計算書P5-1			
上層路盤						
上層路盤 振動ローラー タンパ 4tDT 粒度調整碎石 M-25 t=4cm	2.3	m2	数量計算書P5-1			
上層路盤 振動ローラー タンパ 4tDT 粒度調整碎石 M-40 t=17cm	2.3	m2	数量計算書P5-1			
仮設工（推進）						
設備工						
機械設置撤去工 φ 1500	2	回	数量計算書P6-4			
注入設備据付・解体工（車上）	1	現場	数量計算書P6-4			
交通誘導警備員（推進）						
交通誘導警備員B	12.5	人日	数量計算書P6-3			
運搬費						
仮設材運搬費（推進）						
仮設材等の運搬（搬出）	2.4	t	数量計算書P6-1			
仮設材等の積み込み取卸し費（搬出） 積み込み、取卸し（片道分）	2.4	t	数量計算書P6-1			

名 称	当 初 設 計			変 更 設 計		
	数量	単位		数量	単位	
準備費						
試掘工						
試掘工（歩道）						
	2.0	m	数量計算書P7-1			
試掘工（市道）						
	2.0	m	数量計算書P7-1			

§ 1 推進工

推進工概略図



(1) VP ϕ 200塩ビ(泥土圧式)推進工数量計算書

推 進 延 長 調 書									推 進 材 料 調 書								推 進 工		立 坑 内 空 伏 せ 工			
路 線 番 号	立 孔 番 号	人 孔 種 別	管径	区間距離	立坑寸法	人孔内径 控 除	推進 管体長	管体延長	推進用硬質塩化ビニール管								推進延長 (G)=A-B	管布設工 (H)=B-C	管基礎工 延 長 (I) = B - D	管基礎工 種 別		
				(A)	(B)	(C)	(L)	(E)=A-C	L = 2. 00 m / 本	L = 1. 00 m / 本												
	既設	1号	(mm)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(本)	(本)	(本)	(本)	(本)	(本)	(m)	(m)	(m)	タイプ				
NEXCO	M1474-3	沈設			0.58	0.44		21.2本														
		0号	200	22.00	0.75	0.36	1.00	21.20	-	22					20.67	0.39						
NEXCO	M1474-3-1	組立			0.75	0.36		18.3本								0.39						
		0号	200	19.00	0.75	0.36	1.00	18.28	-	19					17.50	0.39						
	接続桧	組立																				
計				41.00	2.83	1.52		39.48		41					38.17	1.17						

(1) VP φ 200塩ビ(泥土圧式)推進工法 材料集計表

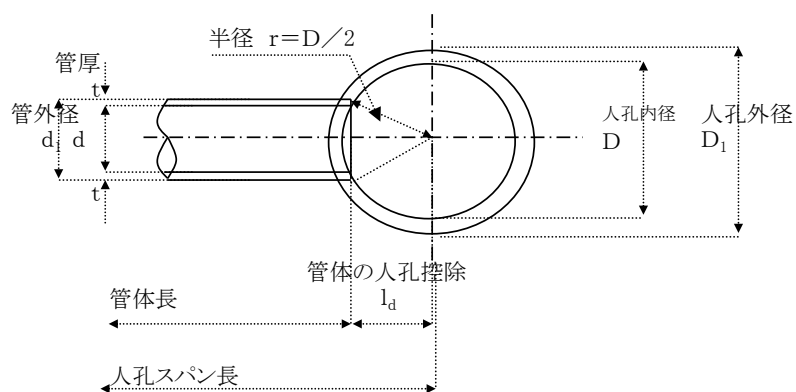
工 種	種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
推進工法	区間延長	VP φ 200	m	41.00	2スパン
	管体延長		m	39.48	
	管 本 数 (硬質塩化ビニール管)	L = 2.00m/本	本	-	
		L = 1.00m/本	本	41	先頭管2本, 最終管2本 標準管37本
	塩ビ管推進工		m	38.2	
	管布設工	立坑内空伏せ VP φ 200	m	1.17	
	可とうジョイント	VP φ 200	個	4	
	添加材注入工		m	38.2	
	残土処理工		m ³	1.4	
仮設備工	推進設備設置工		ヶ所	2	うち方向転換1
	先導管据付工		ヶ所	2	
	先導管撤去工		ヶ所	-	
	先導管分割撤去工		ヶ所	2	
	スクリュー類撤去工		m	38.2	
	発進 坑口工		ヶ所	2	ケーシング
	到達 坑口工		ヶ所	1	ケーシング
	到達 人孔坑口工		ヶ所	1	M1474-3
	鏡切り工		ヶ所	3	1.6×3=4.8 鋼製ケーシング 3ヶ所

名 称	算 式	数 量
◎ VPφ200 塩ビ(泥土圧式)推進工法		
1.区 間 距 離	2スパン	= 41.00 m
2.管 体 延 長		= 39.48 m
3.管 本 数	推進用硬質塩化ビニール管 (φ200mm)	
	L = 2.00m/本	= - 本
	L = 1.00m/本	= 41 本
4.塩ビ管推進工		= 38.17 m
5.管 布 設 工	立坑内空伏せ	VP φ 200 = 1.17 m
6.添加材注入工	推進工延長	= 38.17 m
7.残土処理工	$\pi/4 * 0.216^2 * 38.17m$	= 1.40 m ³
8.推進設備設置工	うち方向転換1	= 2 ケ所
9.先導体据付工		= 2 ケ所
10.先導体撤去工		= - ケ所
11.先導体分割撤去工		= 2 ケ所
12.スクリュー類撤去工	推進工延長	= 38.17 m
13.坑口工 (発進)	M1474-3-1	= 2 ケ所
14.坑口工 (到達)	M1474-3, 接続桟	= 2 ケ所

名 称	算 式	数 量
15. 鏡切り工		
	=	ヶ所
発進 M1474-3-1(鋼製ケーシング)	=	2 ヶ所
到達 接続桝(鋼製ケーシング)	=	1 ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	ヶ所
	=	3 ヶ所

管体の人孔控除長の考え方

1. 管体の控除長の概要図



2. 管体の控除長の算定式

$$l_d = \sqrt{\left(\frac{D}{2}\right)^2 - \left(\frac{d_1}{2}\right)^2}$$

ここに、 l_d : 管体の人孔控除長 (m)

D : 人孔内径 (m)

d_1 : 管外径 (m)

路線番号	人孔番号	人孔種別	人孔内径 D (m)	管体				人孔控除長 l_d (m)	決定 控除長 l_d (m)
				呼び径 d (m)	管種	管厚 t (m)	管外径 D_1 (m)		
NEXCO	M1474-3	1号 沈設人孔	0.900	0.200	VP	0.008	0.216	0.437	0.44
	M1474-3-1 接続榫	0号 組立人孔	0.750	0.200	VP	0.008	0.216	0.359	0.36

§ 2 立坑工

M1474-3-1両発進立坑土留工数量集計表									
名 称				単位	数 量		摘 要		
仮 									

名 称		計 算 式 及 び 略 図		数 量
◎M1474-3-1両発進立坑土留工				
1. 諸数値				
	圧入長 (H1)	=		4.800 m
	掘削深さ (H2)	=		4.600 m
	ケーシング長 (H3)	=		3.900 m
	立坑深さ (H4)	=		3.600 m
	余長 (H5)	=		0.000 m
2. 鋼製ケーシング搬入重量				
	鋼製ケーシング φ 1500 L=3.90m			
(1)	先端ケーシング L=2.40m t=12mm	=		1 本
	2.40m×0.467t/m	=		1.121 t
(2)	中間ケーシング	=		- 本
		=		- t
(3)	最終ケーシング L=1.50m t=12mm	=		1 本
	1.50m×0.467t/m	=		0.701 t
		合 計=		1.822 t
(4)	仮設ケーシング L=2.00m	=		1 本
	2.00m×0.467t/m×1本	=		0.934 t
(5)	ケーシング溶接工			
	π×1.50×1箇所	=		4.71 m
3. 鋼製ケーシング撤去				
(1)	ケーシング切断			
	π×1.50+1.500×4	=		10.71 m
(2)	ケーシング撤去			
		=		1.50 m
	1.500m×0.467t/m	=		0.701 t

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
(3)	鏡切りスクラップ		
	200 $\pi/4 \times 0.516^2 \times 0.094 \text{t/m}^2 \times 2 \text{箇所}$	=	0.039 t
			0.039 t
4. 鋼製ケーシング搬出重量	撤去重量+鏡切り		
	0.701t+0.039t	=	0.740 t

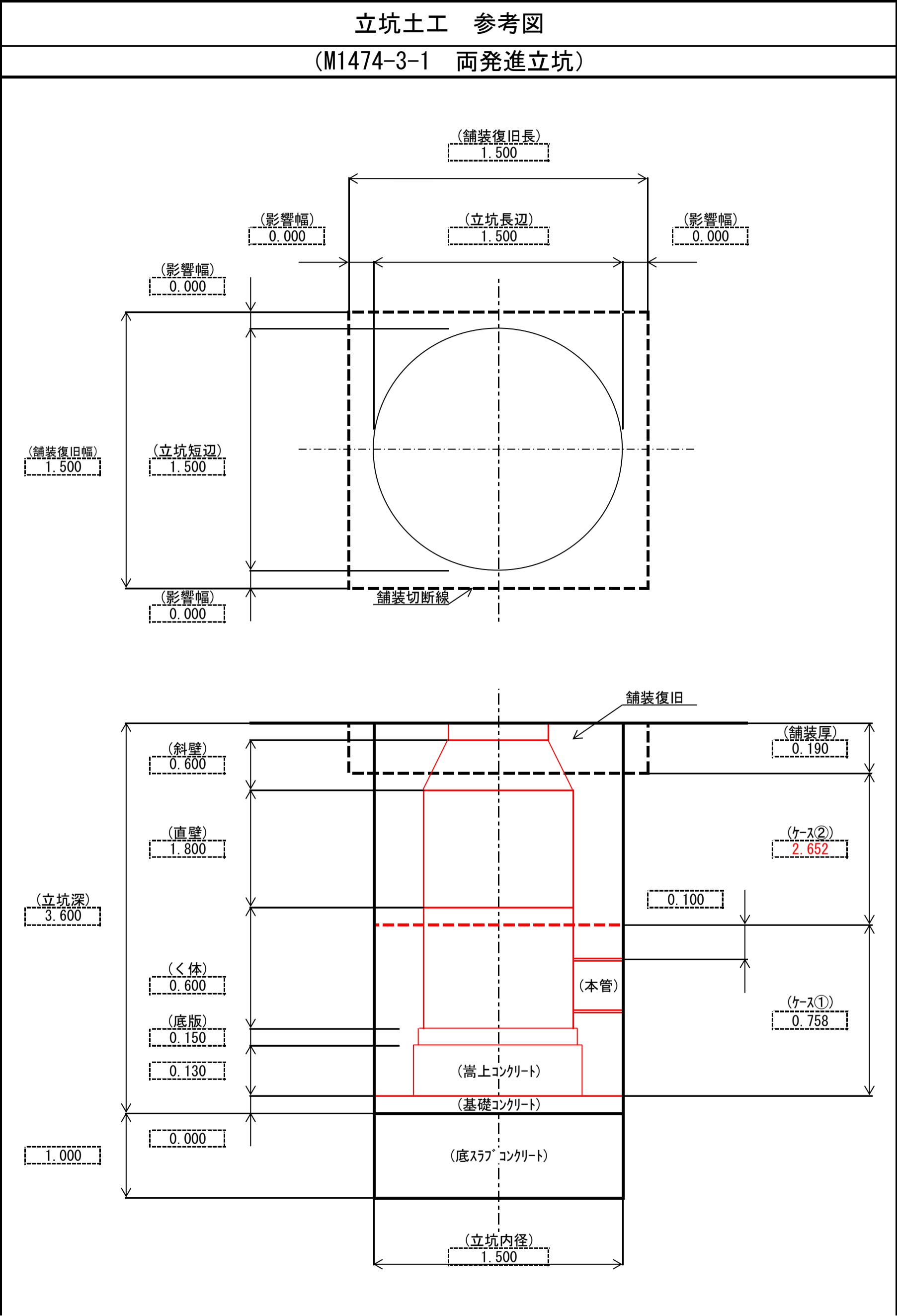
M1474-3-1両発進立坑土工数量集計表

名 称					単位	数 量	摘 要	
土 工	舗装版一切断				m	6.00		
	舗装版破碎・殻処理				m2	2.25		
					m3	=		
	掘削	路盤掘削		バックホウ	//	0.09		
		普通掘削		バックホウ	//	-		
		立坑掘削		バックホウ	//	-		
				クラムシエル	//	8.13		
		合 計				//	8.22	
	残 土 処 理				m3	8.22		
	埋戻	機 械	ケース 1	バックホウ+タンパ	//	0.79		
			ケース 2	バックホウ+タンパ	//	3.00		
		合 計				//	3.79	
		埋戻運搬土量				//	4.55	
		路 床				//	-	
舗装復旧		(砂利道 t=0.19m)		m2	2.25			
発生土運搬工10tDT 0.4CSTP					m3	3.8	3.79 (埋戻)	
発生土運搬処分工10tDT 0.6BH					m3	0.1		
発生土運搬処分工10tDT 0.4CSTP					m3	4.3	8.13 (掘削) -3.79(埋戻)=4.34	
埋戻し工 (下水道) 改良土0.6BH+タンパ 10tDT					m3	3.8		

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
◎M1474-3-1両発進立坑土工			
1. 路面工			
(1) 舗装版切断 (t=0.00m)	$(1.50+1.50) \times 2$	=	6.00 m
(2) 舗装版破碎・殻処理 (t=0.00m)	1.50×1.50	=	2.25 m ²
	2.25×0.00	=	0.00 m ³
2. 掘削			
(1) 路盤掘削 (ハック材)	$(1.50 \times 1.50 - \pi / 4 \times 1.50^2) \times 0.19$	=	0.09 m ³
(2) 普通掘削 (ハック材)	$(1.50 \times 1.50 - \pi / 4 \times 1.50^2) \times 0.00$	=	0.00 m ³
(3) 立坑掘削 (ハック材)	$\pi / 4 \times 1.50^2 \times 0.000$	=	0.00 m ³
(4) 立坑掘削 (クラムシェル)	$\pi / 4 \times 1.50^2 \times 4.600$	=	8.13 m ³
(5) 掘削合計		=	8.22 m ³
3. 残土処理	残土＝掘削	=	8.22 m ³
4. 基礎コンクリート工			

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
5. 埋戻し（改良土）			
(1)	ケース 1（ハック材+タンパ）		
	$\pi / 4 \times 1.50^2 \times 0.758$	= 1.34 m3	
※ (控除)			
(嵩上げ)			
	$\pi / 4 \times 1.00^2 \times 0.130$	= -0.10 m3	
(底版)			
	$\pi / 4 \times 0.95^2 \times 0.150$	= -0.11 m3	底版0.13+モルタル0.02
(く体)			
	$\pi / 4 \times 0.90^2 \times 0.478$	= -0.30 m3	
(空伏管・管基礎)			
	0.00m×0.000m×0.000m	= m3	
	0.00m×0.000m×0.000m	= m3	
VP200	$\pi / 4 \times 0.216^2 \times 0.560 \times 2$ 箇所	= -0.04 m3	
(副管)			
	0.00×0.00×0.000	= m3	
	0.00×0.00×0.000	= m3	
		合 計=	0.79 m3
(2)	ケース 2（ハック材+タンパ）		
	$\pi / 4 \times 1.50 \times 1.50 \times 2.652$	= 4.69 m3	
※ (控除)			
(く体)			
	$\pi / 4 \times 0.90^2 \times 2.652$	= -1.69 m3	
		合 計=	3.00 m3
6. 路床王			
	(立坑内)		
		= m3	
	(布掘り)		
		= m3	
※ (控除)			
(く体)			
		= m3	
		合 計=	— m3

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
7. 舗装復旧 (仮復旧)	(砂利道 t=0.19m) 1.50×1.50	=	2.25 m ²



2-8

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
◎NEXCO接続柵到達立坑土留工			
1. 諸数値			
	圧入長 (H1)	=	4.573 m
	掘削深さ (H2)	=	4.373 m
	ケーシング長 (H3)	=	3.600 m
	立坑深さ (H4)	=	3.373 m
	余長 (H5)	=	0.073 m
2. 鋼製ケーシング搬入重量			
	鋼製ケーシング φ 1500 L=3.60m		
(1)	先端ケーシング L=2.40m t=12mm	=	1 本
	2.40m×0.467t/m	=	1.121 t
(2)	中間ケーシング	=	- 本
		=	- t
(3)	最終ケーシング L=1.20m t=12mm	=	1 本
	1.20m×0.467t/m	=	0.560 t
		合 計=	1.681 t
(4)	仮設ケーシング L=2.00m	=	1 本
	2.00m×0.467t/m×1本	=	0.934 t
(5)	ケーシング溶接工		
	π×1.50×1箇所	=	4.71 m
3. 鋼製ケーシング撤去			
(1)	ケーシング切断		
	π×1.50+1.427×4	=	10.42 m
(2)	ケーシング撤去		
		=	1.43 m
	1.427m×0.467t/m	=	0.666 t

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
(3)	鏡切りスクラップ		
	200 $\pi / 4 \times 0.516^2 \times 0.094 \text{t/m}^2 \times 1 \text{箇所}$	=	0.020 t
			0.020 t
4. 鋼製ケーシング搬出重量	撤去重量+鏡切り		
	0.666t+0.020t	=	0.686 t

NEXCO接続柵到達立坑土工数量集計表							
名 称				単位	数 量	摘 要	
土 工	舗 装 版 切 断			m	6.00		
				舗装版破碎・殻処理			m2
							m3
				掘 削	路盤掘削		バックホウ
	普通掘削		バックホウ		//	-	
	立坑掘削		バックホウ		//	-	
			クラムシエル		//	7.73	
	合 計				//	7.87	
	残 土 処 理			m3	7.87		
	埋 戻	機 械	ケース 1	バックホウ+タンパ	//	0.65	
			ケース 2	バックホウ+タンパ	//	2.80	
		合 計			//	3.45	
		埋戻運搬土量			//	4.14	
		路 床			//	-	
	舗 装 復 旧		(t=0.29m)		m2	2.25	
発生土運搬工10tDT 0.4CSTP				m3	3.5	3.45（埋戻）	
発生土運搬処分工10tDT 0.6BH				m3	0.1		
発生土運搬処分工10tDT 0.4CSTP				m3	4.3	7.73（掘削）-3.45(埋戻)=4.28	
埋戻し工（下水道）改良土0.6BH+タンパ 10tDT				m3	3.5		

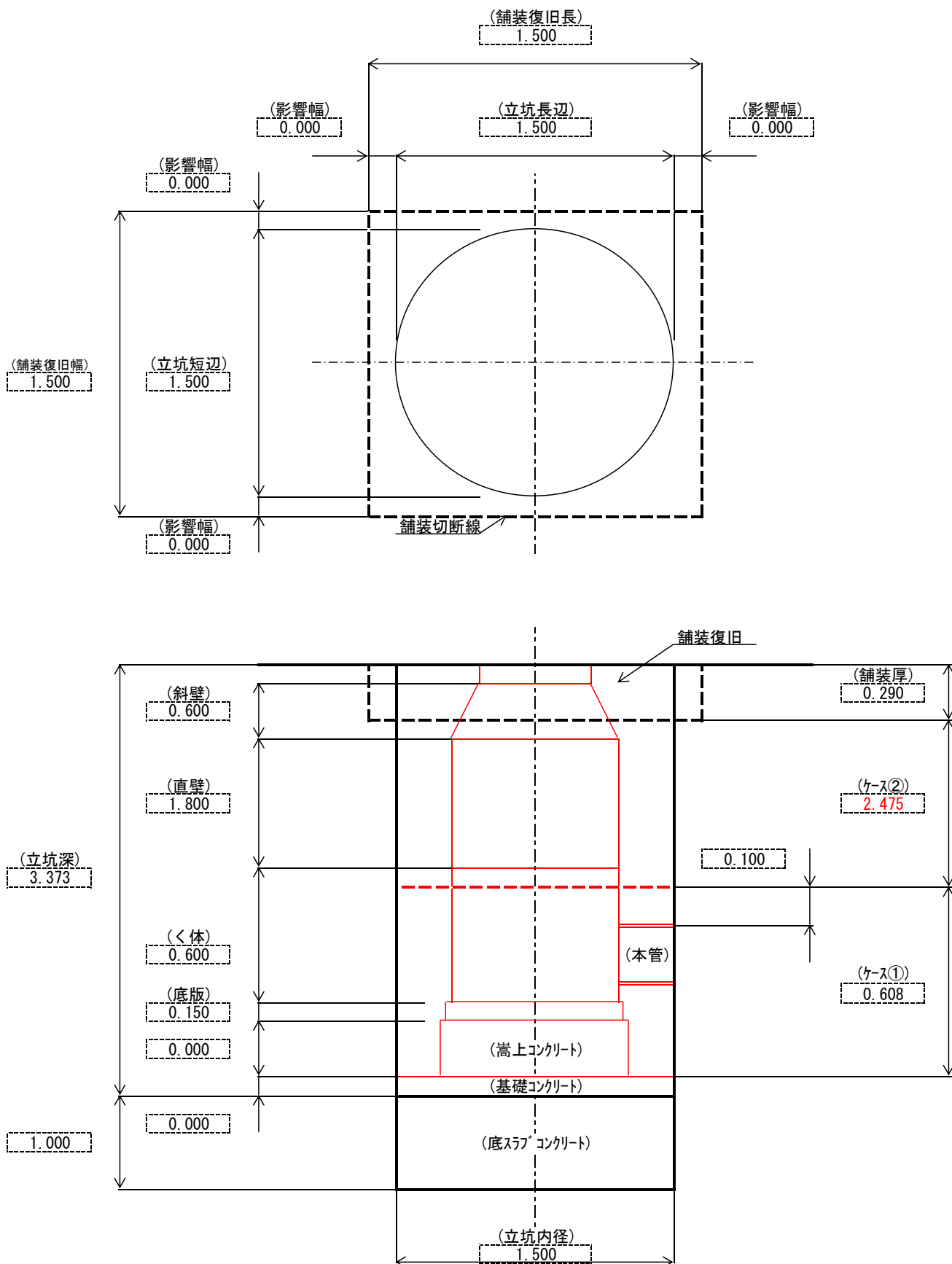
名 称	計 算 式 及 び 略 図	数 量
◎NEXCO接続柵到達立坑土工		
1. 路面工		
—(1)—	舗装版切断 (t=0.00m)	
	$(1.50 + 1.50) \times 2$	= 6.00 m
—(2)—	舗装版破碎・殻処理 (t=0.00m)	
	1.50×1.50	= 2.25 m ²
	2.25×0.00	= 0.00 m ³
2. 掘削		
(1)	路盤掘削 (ハックホ)	
	$(1.50 \times 1.50 - \pi / 4 \times 1.50^2) \times 0.29$	= 0.14 m ³
(2)	普通掘削 (ハックホ)	
	$(1.50 \times 1.50 - \pi / 4 \times 1.50^2) \times 0.00$	= 0.00 m ³
(3)	立坑掘削 (ハックホ)	
	$\pi / 4 \times 1.50^2 \times 0.000$	= 0.00 m ³
(4)	立坑掘削 (クラムシェル)	
	$\pi / 4 \times 1.50^2 \times 4.373$	= 7.73 m ³
(5)	掘削合計	= 7.87 m ³
3. 残土処理		
	残土＝掘削	= 7.87 m ³
4. 基礎コンクリート工		

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
5. 埋戻し（改良土）			
(1) ケース 1（ハックル+タンパ）			
	$\pi / 4 \times 1.50^2 \times 0.608$	=	1.07 m3
※ (控除)			
(嵩上げ)	$\pi / 4 \times 1.00^2 \times 0.000$	=	m3
(底版)	$\pi / 4 \times 0.95^2 \times 0.150$	=	-0.11 m3
			底版0.13+モルタル0.02
(く体)	$\pi / 4 \times 0.90^2 \times 0.458$	=	-0.29 m3
(空伏管・管基礎)	$0.00\text{m} \times 0.000\text{m} \times 0.000\text{m}$	=	m3
	$0.00\text{m} \times 0.000\text{m} \times 0.000\text{m}$	=	m3
VP200	$\pi / 4 \times 0.216^2 \text{m} \times 0.560\text{m} \times 1\text{箇所}$	=	-0.02 m3
(副管)	$0.00 \times 0.00 \times 0.000$	=	m3
	$0.00 \times 0.00 \times 0.000$	=	m3
		合 計=	0.65 m3
(2) ケース 2（ハックル+タンパ）			
	$\pi / 4 \times 1.50 \times 1.50 \times 2.475$	=	4.37 m3
※ (控除)			
(く体)	$\pi / 4 \times 0.90^2 \times 2.475$	=	-1.57 m3
		合 計=	2.80 m3
6. 路床工			
(立坑内)		=	m3
(布掘り)		=	m3
※ (控除)			
(く体)		=	m3
		合 計=	- m3

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
7. 舗装復旧 (仮復旧)	(t=0.29m) 1.50×1.50	=	2.25 m ²

立坑土工 参考図

(NEXCO接続柵 到達立坑)



§ 3 薬液注入工

名 称	計 算 式 及 び 略 図			数 量	
◎M1474-3 薬液注入工(上流側)					
(1) 注入箇所数				1 箇所	
(2) 削孔本数	3. 995m2÷1本/m2=3本 3本×1箇所			3 本	
(3) 削孔長	粘性土(N= 0～ 4)	=	4. 24	4. 24 m	
	〃 (N= 4～ 8)	=	-		
	〃 (N= 8～15)	=	-		
	砂質土(N= 0～10)	=	-	-	
	〃 (N=10～30)	=	-		
	〃 (N=30以上)	=	-		
	砂礫土(N=10～30)	=	-	-	
	〃 (N=30～50)	=	-		
	〃 (N=50以上)	=	-		
	合計=			4. 24 m	
(4) 施工長	粘性土(N= 0～ 4)	=	2. 72	2. 72 m	
	〃 (N= 4～ 8)	=	-		
	〃 (N= 8～15)	=	-		
	砂質土(N= 0～10)	=	-	-	
	〃 (N=10～30)	=	-		
	〃 (N=30以上)	=	-		
	砂礫土(N=10～30)	=	-	-	
	〃 (N=30～50)	=	-		
	〃 (N=50以上)	=	-		
	合計=			2. 72 m	
(5) 対象土量	A = 3. 995m2				
	粘性土(N= 0～ 4)	2. 72m × A × 1箇所	=	10. 87	10. 87 m3
	〃 (N= 4～ 8)	- m × A	=	-	
	〃 (N= 8～15)	- m × A	=	-	
	砂質土(N= 0～10)	- m × A	=	-	-
	〃 (N=10～30)	- m × A	=	-	
	〃 (N=30以上)	- m × A	=	-	
	砂礫土(N=10～30)	- m × A	=	-	-
	〃 (N=30～50)	- m × A	=	-	
	〃 (N=50以上)	- m × A	=	-	
	合計=			10. 87 m3	

名 称	計 算 式 及 び 略 図	数 量
◎M1474-3-1 薬液注入工(下流側)		
(1) 注入箇所数		1 箇所
(2) 削孔本数	$3.916\text{m}^2 \div 1\text{本}/\text{m}^2 = 3\text{本}$ 3本×1箇所	3 本
(3) 削孔長	粘性土(N= 0～ 4)	= 4.16
	〃 (N= 4～ 8)	= -
	〃 (N= 8～15)	= -
	砂質土(N= 0～10)	= -
	〃 (N=10～30)	= -
	〃 (N=30以上)	= -
	砂礫土(N=10～30)	= -
	〃 (N=30～50)	= -
	〃 (N=50以上)	= -
	合計=	4.16 m
(4) 施工長	粘性土(N= 0～ 4)	= 2.72
	〃 (N= 4～ 8)	= -
	〃 (N= 8～15)	= -
	砂質土(N= 0～10)	= -
	〃 (N=10～30)	= -
	〃 (N=30以上)	= -
	砂礫土(N=10～30)	= -
	〃 (N=30～50)	= -
	〃 (N=50以上)	= -
	合計=	2.72 m
(5) 対象土量	A = 3.916m ²	
	粘性土(N= 0～ 4) 2.72m × A × 1箇所	= 10.65
	〃 (N= 4～ 8) - m × A	= -
	〃 (N= 8～15) - m × A	= -
	砂質土(N= 0～10) - m × A	= -
	〃 (N=10～30) - m × A	= -
	〃 (N=30以上) - m × A	= -
	砂礫土(N=10～30) - m × A	= -
	〃 (N=30～50) - m × A	= -
	〃 (N=50以上) - m × A	= -
	合計=	10.65 m ³

名 称	計 算 式 及 び 略 図	数 量
◎M1474-3-1 薬液注入工(上流側)		
(1) 注入箇所数		1 箇所
(2) 削孔本数	$3.916\text{m}^2 \div 1\text{本}/\text{m}^2 = 3\text{本}$ 3本×1箇所	3 本
(3) 削孔長	粘性土(N= 0～ 4)	= 4.14
	〃 (N= 4～ 8)	= -
	〃 (N= 8～15)	= -
	砂質土(N= 0～10)	= -
	〃 (N=10～30)	= -
	〃 (N=30以上)	= -
	砂礫土(N=10～30)	= -
	〃 (N=30～50)	= -
	〃 (N=50以上)	= -
	合計=	4.14 m
(4) 施工長	粘性土(N= 0～ 4)	= 2.72
	〃 (N= 4～ 8)	= -
	〃 (N= 8～15)	= -
	砂質土(N= 0～10)	= -
	〃 (N=10～30)	= -
	〃 (N=30以上)	= -
	砂礫土(N=10～30)	= -
	〃 (N=30～50)	= -
	〃 (N=50以上)	= -
	合計=	2.72 m
(5) 対象土量	A = 3.916m ²	
	粘性土(N= 0～ 4) 2.72m × A × 1箇所	= 10.65
	〃 (N= 4～ 8) - m × A	= -
	〃 (N= 8～15) - m × A	= -
	砂質土(N= 0～10) - m × A	= -
	〃 (N=10～30) - m × A	= -
	〃 (N=30以上) - m × A	= -
	砂礫土(N=10～30) - m × A	= -
	〃 (N=30～50) - m × A	= -
	〃 (N=50以上) - m × A	= -
	合計=	10.65 m ³

名 称	計 算 式 及 び 略 図	数 量
◎接続桝 薬液注入工(下流側)		
(1) 注入箇所数		1 箇所
(2) 削孔本数	$3.916\text{m}^2 \div 1\text{本}/\text{m}^2 = 3\text{本}$ 3本×1箇所	3 本
(3) 削孔長	粘性土(N= 0～ 4)	= 4.08
	〃 (N= 4～ 8)	= -
	〃 (N= 8～15)	= -
	砂質土(N= 0～10)	= -
	〃 (N=10～30)	= -
	〃 (N=30以上)	= -
	砂礫土(N=10～30)	= -
	〃 (N=30～50)	= -
	〃 (N=50以上)	= -
	合計=	4.08 m
(4) 施工長	粘性土(N= 0～ 4)	= 2.72
	〃 (N= 4～ 8)	= -
	〃 (N= 8～15)	= -
	砂質土(N= 0～10)	= -
	〃 (N=10～30)	= -
	〃 (N=30以上)	= -
	砂礫土(N=10～30)	= -
	〃 (N=30～50)	= -
	〃 (N=50以上)	= -
	合計=	2.72 m
(5) 対象土量	A = 3.916m ²	
	粘性土(N= 0～ 4) 2.72m × A × 1箇所	= 10.65
	〃 (N= 4～ 8) - m × A	= -
	〃 (N= 8～15) - m × A	= -
	砂質土(N= 0～10) - m × A	= -
	〃 (N=10～30) - m × A	= -
	〃 (N=30以上) - m × A	= -
	砂礫土(N=10～30) - m × A	= -
	〃 (N=30～50) - m × A	= -
	〃 (N=50以上) - m × A	= -
	合計=	10.65 m ³

円弧断面積の計算(沈設1号マンホール)

直径 D: 1.16 m

円弧厚 h: 0.50 m

$$A_0 = \pi / 4 \cdot D^2$$

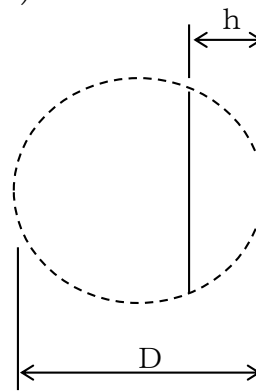
$$R = D/2 = 0.582$$

$$\beta = 1 - h/R = 0.14089347$$

$$\alpha = \cos^{-1} \beta - 1/2 \cdot \sin(2 \cdot \cos^{-1} \beta) =$$

$$A = R^2 \cdot \alpha$$

円弧断面積 A = 0.437 m²



1.28994

円弧断面積の計算（φ 1.50ケーシング控除）

直径 D: 1.50 m

円弧厚 h: 0.50 m

$$A_0 = \pi / 4 \cdot D^2$$

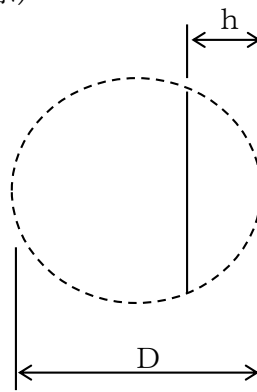
$$R = D/2 = 0.75$$

$$\beta = 1 - h/R = 0.33333333$$

$$\alpha = \cos^{-1} \beta - 1/2 \cdot \sin(2 \cdot \cos^{-1} \beta) =$$

$$A = R^2 \cdot \alpha$$

円弧断面積 A = 0.516 m²



0.91669

§ 4 マンホール工

0号組立マンホール（標準） 材料表

集計

工 種	種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
人孔設置工	0号組立マンホール	内径φ750	ヶ所	2	
	人孔鉄蓋 φ600	受枠とも（車道用）	組	1	
		受枠とも（歩道用）	組	1	
	受枠変形 防止金具		組	2	
	調整リング φ600	H= 5cm	個	-	
		H= 10cm	個	1	
		H= 15cm	個	1	
	斜壁ブロック φ600×750	H= 45cm	個	-	
		H= 60cm	個	2	
	直壁ブロック φ750 (標準形)	H= 30cm	個	-	
		H= 60cm	個	-	
		H= 90cm	個	-	
		H=120cm	個	-	
		H=150cm	個	-	
		H=180cm	個	2	
	斜壁ブロック -	H= 30cm	個	-	
		H= 45cm	個	-	
		H= 60cm	個	-	
	直壁ブロック -	H= 90cm	個	-	
		H=120cm	個	-	
		H=150cm	個	-	
		H=180cm	個	-	
		H=210cm	個	-	
	躯体ブロック φ750	H=60cm	個	2	
	底版ブロック	H= 13cm	個	2	
	底部工 (組立式)	インバート モルタル上塗り	ヶ所	2	インバートあり・砕石なし
	削孔	VP φ200	ヶ所	1	
	抗菌防菌材		kg	-	
嵩上げ工	底版嵩上げ工	0号組立マンホール	m	0.13	
	型 枠 工		m ²	0.45	
	コンクリート工		m ³	0.12	

0号組立マンホール（標準） 材料表

M1474-3-1

工 種	種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
人孔設置工	0号組立マンホール	内径φ750	ヶ所	1	H=3.150m
	人孔鉄蓋 φ600	受枠とも（車道用）	組	-	
		受枠とも（歩道用）	組	1	
	受枠変形 防止金具		組	1	
	調整リング φ600	H= 5cm	個	-	
		H= 10cm	個	-	
		H= 15cm	個	1	
	斜壁ブロック φ600×900	H= 45cm	個	-	
		H= 60cm	個	1	
	直壁ブロック φ900 (標準形)	H= 30cm	個	-	
		H= 60cm	個	-	
		H= 90cm	個	-	
		H=120cm	個	-	
		H=150cm	個	-	
		H=180cm	個	1	
	斜壁ブロック -	H= 30cm	個	-	
		H= 45cm	個	-	
		H= 60cm	個	-	
	直壁ブロック -	H= 90cm	個	-	
		H=120cm	個	-	
		H=150cm	個	-	
		H=180cm	個	-	
		H=210cm	個	-	
	躯体ブロック φ750	H=60cm	個	1	
	底版ブロック	H= 13cm	個	1	
	底部工 (組立式)	インバート モルタル上塗り	ヶ所	1	インバートあり・砕石なし
	削孔	0号 VP φ200	ヶ所	1	
	抗菌防菌材		kg	-	
嵩上げ工	底版嵩上げ工	0号組立マンホール	m	0.13	
	型 枠 工		m ²	0.45	
	コンクリート工		m ³	0.12	

名 称	算 式	数 量
1. 嵩上げコンクリート工 (タイプー) (推進立坑内0号組立マンホール)		
0号嵩上げコンクリート工 (タイプー)		= 1ヶ所 = 0.130 m
1) 型 枠 工	$\pi \times 1.10 \times 1.00\text{m}$ $3.456\text{m}^2/\text{m} \times 0.13\text{m}$	= 3.456 m^2/m = 0.449 m^2
2) コンクリート工	$\pi/4 \times 1.10^2 \times 1.00\text{m}$ $0.95\text{m}^3/\text{m} \times 0.13\text{m}$	= 0.950 m^3/m = 0.124 m^3
2. 基礎碎石		= - m^3

0号組立マンホール（標準） 材料表

NEXCO接続樹

工 種	種 別	細 別	単位	数 量	摘 要
人孔設置工	0号組立マンホール	内径φ750	ヶ所	1	H=3.073m
	人孔鉄蓋 φ600	受枠とも（車道用）	組	1	
		受枠とも（歩道用）	組	-	
	受枠変形 防止金具		組	1	
	調整リング φ600	H= 5cm	個	-	
		H= 10cm	個	1	
		H= 15cm	個	-	
	斜壁ブロック φ600×750	H= 45cm	個	-	
		H= 60cm	個	1	
	直壁ブロック φ750 (標準形)	H= 30cm	個	-	
		H= 60cm	個	-	
		H= 90cm	個	-	
		H=120cm	個	-	
		H=150cm	個	-	
		H=180cm	個	1	
	斜壁ブロック -	H= 30cm	個	-	
		H= 45cm	個	-	
		H= 60cm	個	-	
	直壁ブロック -	H= 90cm	個	-	
		H=120cm	個	-	
		H=150cm	個	-	
		H=180cm	個	-	
		H=210cm	個	-	
	躯体ブロック φ750	H=60cm	個	1	
	底版ブロック	H= 13cm	個	1	
	底部工 (組立式)	インバート モルタル上塗り	ヶ所	1	インバートあり・砕石なし
	削孔	0号 VP φ200	ヶ所	-	
	抗菌防菌材		kg	-	
嵩上げ工	底版嵩上げ工	0号組立マンホール	m	-	
	型 枠 工		m ²	-	
	コンクリート工		m ³	-	

§ 5 付帯工等

名 称	計 算 式 及 び 略 図		数 量
〔 付 帯 工 〕 1. 舗装復旧工	下層路盤工 ARC φ 40 t=15cm M1474-3-1	2.25 m2	
	計	2.25 =	2.3 m2
	下層路盤工 ARC φ 40 t=12cm NEXCO接続柵	2.25 m2	
	計	2.25 =	2.3 m2
	上層路盤工 M-25 t=4cm M1474-3-1	2.25 m2	
	計	2.25 =	2.3 m2
	上層路盤工 M-40 t=17cm(2層) NEXCO接続柵 ※表層分(t=5cm)を含む	2.25 m2	
	計	2.25 =	2.3 m2

§ 6 運搬・損料・ネット等

仮設鋼材搬入搬出重量集計表

名称	条件	搬入																						備考		
		運搬								積み込み								取卸し								
		M1474-3	M1474-3 -1	接続樹						M1474-3	M1474-3 -1	接続樹						M1474-3	M1474-3 -1	接続樹						
鋼矢板	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
	全損	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
支保工	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
	全損	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
副部材 (B)	全損	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
覆工板	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
桁材	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
仮設ケーシング*	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
円形覆工板	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
沈設スレージ*	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
スクラップ*		-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	
計		0.000								0.000								0.000								

名称	条件	搬出																						備考			
		運搬								積込み								取卸し									
		M1474-3	M1474-3 -1	接続樹						M1474-3	M1474-3 -1	接続樹						M1474-3	M1474-3 -1	接続樹							
鋼矢板	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
	全損	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
支保工	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
	全損	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
副部材(B)	全損	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
覆工板	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
桁材	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
仮設ケーシング	リース	-	-	0.934	-	-	-	-	-	-	-	0.934	-	-	-	-	-	-	-	0.934	-	-	-	-	-	-	
円形覆工板	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
沈設スレージ	リース	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		
スクラップ		0.000	0.740	0.686	-	-	-	-	-	0.000	0.740	0.686	-	-	-	-	-	0.000	0.740	0.686	-	-	-	-	-		
計		2.360								2.360								2.360									

スクラップ 内訳	M1474-3	M1474-3 -1	接続樹	-	-	-	-	-
ケーシング 撤去重量	-	0.701	0.666	-	-	-	-	-
鏡切りスクラップ 重量	-	0.039	0.020	-	-	-	-	-
合計	0.000	0.740	0.686	-	-	-	-	-

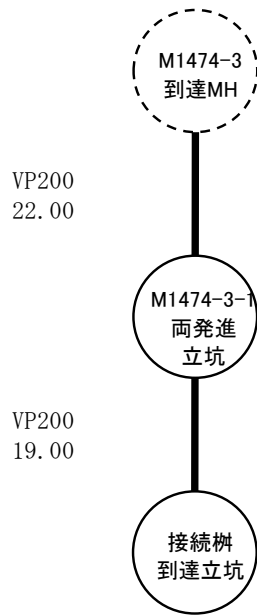
水替工数量集計表

[illegible]

交通誘導員等人数計算

[illegible]

揺動圧入機設置撤去工・薬液注入設備据付解体工



◎揺動圧入機設置撤去工

・ M1474-3-1	φ 1500	1 回
・ 接続樹	φ 1500	1 回
	計	2 回

◎薬液注入設備据付解体工

・ 車上プラント	1 現場
----------	------

§ 7 試掘工

数量計算書

名 称	計 算 式	数 量
○試掘工		
1. 歩道	1 箇所	1 箇所 (2.0 m)
2. 市道	1 箇所	1 箇所 (2.0 m)

名 称	算 式	数 量
試 掘 工 (歩道)		
10m当たり		
舗装版切断工	$10.0\text{m} \times 2$	= 20.0 m
舗装版破碎工	$1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 10.0 m ²
As 殻処理	$10.0\text{m}^2 \times 0.04\text{m}$	= 0.4 m ³
機 械 掘 削	$(0.90\text{m} + 1.00\text{m}) \times 1/2 \times 0.46\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 4.4 m ³
人 力 掘 削	$(0.70\text{m} + 0.90\text{m}) \times 1/2 \times 1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 8.0 m ³
機 械 埋 戻	$(0.70\text{m} + 0.95\text{m}) \times 1/2 \times 1.31\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 10.8 m ³
舗 装 復 旧	下層路盤工 [ARC40 t=15cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 10.0 m ²
	上層路盤工 [粒調M40 t=—cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= — m ²
	上層路盤工 [①瀝安(25) t=—cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= — m ²
	基層工 [②粗粒度As(20) t=—cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= — m ²
	表層工 [⑨密粒度As(13F) t=4cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 10.0 m ²

名 称	算 式	数 量
試 掘 工 (その他市道・私道)		
10m当たり		
舗装版切断工	$10.0\text{m} \times 2$	= 20.0 m
舗装版破碎工	$1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 10.0 m ²
As 殻処理	$10.0\text{m}^2 \times 0.05\text{m}$	= 0.5 m ³
機 械 掘 削	$(0.90\text{m} + 1.00\text{m}) \times 1/2 \times 0.45\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 4.3 m ³
人 力 掘 削	$(0.70\text{m} + 0.90\text{m}) \times 1/2 \times 1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 8.0 m ³
機 械 埋 戻	$(0.70\text{m} + 0.95\text{m}) \times 1/2 \times 1.21\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 10.0 m ³
舗 装 復 旧	下層路盤工 [ARC40 t=12cm] $0.95\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 9.5 m ²
	上層路盤工 [粒調M40 t=12cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 10.0 m ²
	上層路盤工 [①瀝安(25) t=—cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= — m ²
	基層工 [②粗粒度As(20) t=—cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= — m ²
	表層工 [⑤密粒度As(新20FH) t=5cm] $1.00\text{m} \times 10.0\text{m}$	= 10.0 m ²