工 事 番 号							
設計年度施工月日	令和 7 年度         令和 年 月	日	三原西処理 公共下水道事	新設工事(7-	-1)	仕様書	
施工方法工事期間	請負		三原市西野一			仕 様	も書
管体延長 管体延長 立坑工 付帯工 ・路線延長(氵	万水補助)	概	要	起	I	理	由

### 特 記 仕 様 書

#### 第1章 総則

### 第1節 適 用

- 1 本特記仕様書は、三原市西野一丁目 外 公共下水道事業 三原西処理分区汚水管新設工事(7-1)に適用する。
- 2 本特記仕様書に記載のない事項については、次によるものとする。
  - ・土木工事共通仕様書 令和7年8月 広島版 広島県の調達情報のページ (https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.jp/) - 「技術管理基準等」に掲載している。
  - ·下水道土木工事必携(案) 2021 年度 公益社団法人日本下水道協会
  - ・下水道用設計指針と設計標準図 平成 26 年度改訂版 三原市
  - ・その他関連規格類

### 第2節 現場の管理

受注者は、工事現場内において、管理技術者、主任技術者(下請を含む。)に工事名、工期、顔写真、所属会社名及び証明印の入った名札を着用するものとする。

### 第3節 部分引渡し

建設工事契約約款第38条により、本工事の内、部分引渡しの必要が生じた場合は、当該部分の検査を受け部分引渡しを行うこと。

### 第4節 情報共有システム

- 1 本工事は受発注者間の情報を電子的に交換・共有することにより、業務の効率化を図る情報共有システムの対象である。なお、運用にあたっては「広島県工事中情報共有システム運用ガイドライン」(以下「ガイドライン」という。)に基づき実施すること。
- 2 本工事で使用する情報共有システムは次とする。

広島県工事中情報共有システム

https://chotatsu.pref.hiroshima.lg.jp/asp/index.html

- 3 監督員及び受注者が使用する情報共有サービスのサービス提供者(以下「サービス提供者」という。)との契約は、受注者が行い、利用料を支払うものとする。
- 4 情報共有システムを利用した書類は、決裁データ等を整理して中間検査時・工事完成時に CD-R 又は DVD-R (中間検査時1部、完成時2部)

にて提出すること。ただし、電磁的記録しない方が合理的な書類は、監督員と協議の上、紙媒体での提出とすることができる。

- 5 情報共有システムを利用した書類の検査は電磁的記録にて検査する。 検査時に必要となる機器は、原則、受注者が準備することとし、検査に必要な電磁的記録は受注者が当該機器に事前に登録するものとする。
- 6 受注者は、監督員及びサービス提供者から技術上の問題点の把握、利用にあたっての評価を行うためアンケート等を求められた場合、協力しなければならない。

#### 第5節 週休2日適用工事

本工事は、「発注者指定型」による週休2日工事等の対象工事であり、実施にあたっては「三原市週休2日適用工事等実施要領(土木工事)」に基づき実施するものとする。

### 第6節 熱中症対策に資する現場管理費の補正

- 1 本工事は、熱中症対策に資する現場管理費の補正をする工事とする。
- 2 受注者は、補正を希望する場合、監督員と協議すること。
- 3 工事の実施にあたっては「熱中症対策に資する現場管理費の補正の運用について」に基づき、行うこと。

### 第7節 法定外の労災保険の付保

- 1 本工事において、受注者は法定外の労災保険に付さなければならない。
- 2 受注者は、建設工事請負契約約款第54条に基づき、法定外の労災保険の契約締結したときは、その証券又はこれに代わるものを速やか に監督職員に提示しなければならない。
- 3 法定外の労災保険は、政府の労働災害補償保険とは別に上乗せ給付等を行うことを目的とするものであり、(公財)建設業福祉共済団、 (一社)建設業労災互助会、全日本火災共済協同組合連合会、(一社)全国労働保険事務組合連合会又は保険会社との間で、労働者災害補償保険法に基づいて契約を締結しているものとする。

### 第8節 法令及び条例等の遵守

- l 次の内容について、施工計画書の「その他」項目に記載すること。
  - (1) 工事の実施にあたり、発注者から明示された、又は、受注者が行うべき『法令及び条例等に基づく各種手続き及び許可承諾条件』
  - (2) 上記(1)の内容について『不測の事態等が生じた場合の対応方法』
  - (3) 上記(1)、(2)の内容について『現場作業に従事する者に対する周知の方法』
- 2 「施工方法」等の関連する項目に、許可承諾条件等を適切に反映すること。

3 『法令及び条例等に基づく各種手続き及び許可承諾条件』等の変更が生じた場合は、施工計画書の内容に重要な変更が生じたものとし、 変更施工計画書を提出すること。

#### 第2章 施工条件

#### 第1節 工程

1 地下埋設物・埋蔵文化財の事前調査

調査項目 地下埋設物(水道管、ガス管、NTT ケーブルなどの埋設物あり)

調査時期
工事施工前に試掘を行うこと。(支障物件が発見された場合は、監督員と協議すること。設計変更の対象とする。)

移設時期 必要に応じて、別途協議するものとする。

提出書類 「試掘結果報告書」として、提出するものとする。また、提出部数については監督員の指示によるものとする。

なお、試掘調査の結果、下水道法線の変更が生じた場合、受注者は測量・図面等の修正を行い発注者へ承諾を得る

こと。

第2節 用 地

1 借 地 あらかじめ近隣住民に借地する目的、作業内容を充分説明し、同意を得て借地すること。

第3節 公害対策

1 事前・事後調査

調査区分事前・事後及び工事施工中も大きな被害がある旨の申し出を受けた場合、監督員と協議の上調査すること。

調査時期 施工前・施工中・施工後(1ヶ月以内)

調査内容 柱、屋根、壁、基礎、建具等の傾斜、損傷状況

範 囲 別途協議による。

第4節 安全対策

1 交通誘導員・保安要員

工事作業期間中の交通誘導員は、開削・推進工事3 (人/日) を見込んでいる。

第5節 工事用道路

1 一般道路

搬入経路特に指定しない。使用期間工事施工期間

使用時間

8時30分~17時

工事中・後の処置 随時 清掃、 工事後 舗装欠損部補修(工事前・後の写真により監督員と協議すること。)

#### 第6節 建設副産物

1 建設発生土 (搬出) (建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地又は建設発生土受入地 (一時たい積)) (指定処分(A))

当該工事により発生する建設発生土は、公の関与する埋立地、建設発生土処分先一覧表に掲載されている建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地又は建設発生土受入地(一時たい積)のいずれかに搬出するものとする。

また、搬出先として、運搬費と受入費(平日の受入費用)の合計が最も経済的になる建設発生土リサイクルプラント、建設発生土受入地 又は建設発生土受入地(一時たい積)を見込んでいる。したがって、正当な理由がある場合を除き残土処分に要する費用(単価)は変更しない。

搬出場所 株式会社アヴァンセ沼田東町納所リサイクルプラント (三原市沼田東町納所 409)

なお、工事発生後に明らかになったやむを得ない事情により、建設発生土処分先一覧表に掲載されている建設発生土リサイクルプラント 建設発生土受入地又は建設発生土受入地(一時堆積)への搬出が困難となった場合は、発注者と受注者が協議の上、設計変更の対象とする。

2 産業廃棄物の場外保管

当該工事により発生する産業廃棄物を事業場の外(建設工事現場以外の場所)において300m2以上の面積で保管する場合には、保管場所を所管する都道府県知事又は政令市長に事前の届出を行うこと。また、届出事項を変更する場合は事前に変更届を、保管をやめたときは30日以内に廃止届を提出すること。

ただし、産業廃棄物処理業等の許可施設における保管は届出対象外とする。

#### 第7節 仮設工

湧水等により、見込んでいる仮設工法が適さない場合や適用できない場合は、任意仮設についても設計変更することができる。

ただし、変更しようとする者は、見込んでいる仮設工法が適用できない根拠を文書等に示すとともに、適した仮設工法の仕様や構造計算書等を添付し、監督員と協議すること。

### 第8節 推進工法

受注者は、本工事における推進工法の選定が適切かどうかを照査すること。照査の結果、不適切と判断される場合は、双方協議のうえ、変更することを可能とする。

#### 第9節 薬液注入

1 薬液注入

「薬液注入工法による建設工事の施工に関する暫定指針」に基づき施工すること。

「薬液注入工事に係る施工管理等について」に基づき管理すること。

2 周辺環境調査

施工前・中1回・後の3回地下水の水質を調査すること。

#### 第10節 管内テレビカメラ調査

管内テレビカメラ調査については、下水道管路施設の点検・調査マニュアル(案)(平成25年6月社団法人日本下水道協会)を準拠し実施すること。

#### 第11節 公共ます

1 公共ます蓋

公共ますに使用する蓋は、塩ビ製又は鋳鉄製(ともにデザイン入り)とする。

なお、車庫等輪荷重のかかる恐れのある箇所については、原則として、鋳鉄製蓋を使用するものとする。

2 公共ますの設置について

本工事の平面図に記入されている公共ますの高さは、使用材料の高さを示している。これは、あくまでも設計時における標準高さであり、 実際に設置する場合は、地権者等と協議し、その位置及び高さを決定するものとする。

3 公共ます等設置申請書

地権者等との協議により、公共ますの設置位置等が決定した場合、受注者が責任をもって「公共ます等設置申請書」を預かるものとする。

#### 第12節 その他

1 工事用機資材の仮置き

場所指定しない期間指定しない保管方法指定しない

### 第3章 設計金額

### 第1節 排出ガス対策型建設機械の使用促進

土木工事共通仕様書(令和7年8月広島版)『第1編 1-1-34 環境対策』で使用を義務付けている排出ガス対策型建設機械においては、排出ガス対策型(第2次基準値)以上の建設機械の使用に努めること。

なお、使用する排出ガス対策型建設機械について、基準値による設計変更は行わない。

#### 第4章 第1節 工事保険等

受注者は、本工事において第三者に与えた損害を補填する保険又はその他必要とする建設工事に関連する保険等に加入しなければならない。 また、加入した保険等については、保険証券の写し(保険以外の場合はそれに代わるもの)を監督員に提出すること。

なお、加入に必要な保険料等は、設計で現場管理費に見込んでいる。

#### 第5章 工事損失等

本工事の施工に伴い、通常避けることのできない地盤沈下、振動等により建物等に損害等(以下「工事損失」という。)が発生した場合においては、次のとおりとする。

なお、工事損失に伴う補償費用は、設計で現場管理費に見込んでいる。

(1)原因調査 監督員と協力して行なうものとする。

(2)補償交渉 監督員と協力して処理解決に当るものとする。

(3) 応急処置 監督員から応急処置を講じる必要があると指示された場合は、直ちに応急処置を講ずるものとする。

(4)補償費用負担割合 発注者は、工事損失に伴う補償費用のうち、請負代金額の100分の1を超える額を負担する。

### 第6節 施工合理化調查等

当該工事において受注者は、施工合理化調査等の対象なった場合、資料作成等に協力しなければならない。

### 第7章 その他

本工事内及び近接する地域住民、企業等には工事内容等を十分に周知・調整したうえで、苦情やトラブルのないよう施工に努めること。 また、特記仕様書及び設計図書に明示していない事項、または、その内容に疑義が生じた場合は、監督員の指示を受けること。

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
本工事費(補助)				
   管路施設(推進工法)(小口径推進)				レベル1
		式	1	
管きょ工(小口径推進)		式	1	レベル2
   小口径泥土圧推進工		IV.	1	レベル3
1. H E1/CT/T1E/GT		式	1	,,,,,
推進用鉄筋コンクリート管(小口径泥土圧)			1	レベル4
		式	1	レベル3
立列门目仰放工		式	1	V 1,V3
鉄筋コンクリート管	[ \phi 250 ]		1.7	レベル4
仮設備工(小口径)		m	1.7	レベル3
灰灰洲 工(力·日主)		式	1	V - 1/V3
坑口(小口径)				レベル4
 鏡切り		式	1	レベル4
		式	1	
推進設備等設置撤去		4	1	レベル4
推進水替工		式	1	レベル3
100000日工		式	1	7,23
推進用水替				レベル4
<b>站</b>		式	1	レベル2
補助地盤改良工		式	1	D • \ ) D Z
補助地盤改良工			1	レベル3
		式	1	
薬液注入		式	1	レベル4
立坑工	ケーシング立坑 φ1500		1	レベル2
NEW HOLL AND A COUNTY OF THE ACT		式	1	
鋼製ケーシング式土留工及び土工		式	1	レベル3

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
鋼製ケーシング圧入掘削				レベル4
		m	8. 2	
底盤コンクリート		hafa		レベル4
and the state of the		<b>箇</b> 所	1	
圧入掘削設備		6-6		レベル4
/阿华山 /		<u></u> 箇所	1	2 8 2 4
鋼製ケーシング存置		<u> </u>	1	レベル4
 仮設ケーシング損料		式	1	レベル4
収取ケーンング損料		式	1	V \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
		17	1	レベル4
エグロサイバ			1	V • \/V4
排水運搬処理		<u></u> <u> </u>	1	レベル4
がたりにとり以入され		   箇所	1	7774
円形覆工板		四//	1	レベル4
13/10/18/1-10		   箇所	1	,,,,,
立坑付帯工		<u> Ш</u> 1// 1	1	レベル3
		式	1	_
立坑埋戻				レベル4
,, <b>,</b>		式	1	
発生土処理				レベル4
		式	1	
立坑工	ケーシング立坑 φ 2000			レベル2
		式	1	
鋼製ケーシング式土留工及び土工				レベル3
		式	1	
鋼製ケーシング圧入掘削				レベル4
		m	5. 5	
底盤コンクリート				レベル4
		<b></b>	1	
圧入掘削設備				レベル4
her that a second of the secon		<b></b>	1	
鋼製ケーシング存置		15		レベル4
/ → = n		式	1	
仮設ケーシング損料				レベル4
		式	1	

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	
立坑排水				レベル4
LIL L VELLOR LD PITT		<b>箇</b> 所	1	
排水運搬処理		箇所 箇所	1	レベル4
円形覆工板			1	レベル4
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1		<b>箇所</b>		<i>y y 1</i>
立坑付帯工				レベル3
		式	1	
立坑埋戻				レベル4
上 発生土処理		式	1	レベル4
第二年   第二年   第二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十二十		式	1	D3\1D4
管路施設(開削工法)			1	レベル1
		式	1	
管きょ工(開削)				レベル2
toler what I was		式	1	
管路土工		4	-	レベル3
   管路掘削		式	1	レベル4
目 中山 州村 山		式	1	V 1/VI
<b>管路埋</b> 戻				レベル4
		式	1	
管路埋戻				レベル4
₹% tL_   Ln r⊞		式	1	3 824
発生土処理		式	1	レベル4
   管布設工		14	1	レベル3
		式	1	,,,,
硬質塩化ビニル管				レベル4
		m	376. 7	
硬質塩化ビニル管				レベル4
<b>◇№ 工 ※</b> 四		m e	28. 3	レベル4
継手類			26	V~\/V4
			20	レベル4
T- BY NY BAY		m	405. 7	· /· <u>·</u>

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
管基礎工				レベル3
71 44 7h		式	1	
砂基礎			450. 7	レベル4
   管路土留工		m	450.7	レベル3
		式	1	9,20
軽量鋼矢板土留	H=2.0m			レベル4
		式	1	
軽量鋼矢板土留	H=2.5m	_15.		レベル4
 上留支保工(軽量金属支保工)	 1段	式	1	レベル4
上亩又床工(牲里並腐又床工) 	142	式	1	V 1/V4
土留材賃料			1	レベル4
		式	1	
開削水替工				レベル3
BB V.J. L. ++		式	1	
開削水替		式	1	レベル4
マンホール工		1	1	レベル2
1000		式	1	,,,,
組立マンホール工				レベル3
		式	1	
組立0号マンホール		6-4		レベル4
   組立1号マンホール		<u> </u>	2	レベル4
		<b>造</b> 所	9	V • \/V4
内副管		DE1721		レベル4
		箇所	5	
小型マンホール工				レベル3
1 IIII - 2 - 2 - 2 - (11-11-2 - 2 - 441)		式	1	3 . 3 2 4
小型マンホール(塩化ビニル製)			14	レベル4
 取付管およびます工		「国力」	14	レベル2
W11 B 40 80 8 / T		式		· //• 4
管路土工			_	レベル3
		式	1	

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
管路掘削				レベル4
Mr nh III ⇒		式	1	
管路埋戻		式	1	レベル4
上 発生土処理		IV.	1	レベル4
光生工程		式	1	V 1/24
ます設置工				レベル3
		式	1	
ます(塩化ビニル製)				レベル4
		箇所 箇所	39	
取付管布設工		-45		レベル3
時.仕笠/西所·長/ルビーュ   笠		式	1	レベル4
取付管(硬質塩化ビニル管)		式	1	V 1/V4
		10	1	レベル2
111112		式	1	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
舗装撤去工				レベル3
		式	1	
舗装版切断				レベル4
A. D. W. L. 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11		m	1, 240	
舗装版破砕			1 410	レベル4
		m2	1,410	レベル4
		m3	56	V 1/24
舗装復旧工		me		レベル3
		式	1	
不陸整正				レベル4
		m2	980	
下層路盤(車道・路肩部)			200	レベル4
工 园 政 郧 ( 比 , 关 如 )		m2	339	レベル4
下層路盤(歩道部)		m2	120	
   上層路盤(車道・路肩部)		IIIZ	120	レベル4
		m2	339	777
表層(車道・路肩部)		1112		レベル4
		m2	753	

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
表層(歩道部)				レベル4
なお壮 /に /右 Iロ エ		m2	231	レベル3
舗装仮復旧工		式	1	
表層(車道・路肩部)				レベル4
		m2	416	
仮設工				レベル2
		式	1	レベル3
大地自在工		式	1	
交通誘導警備員			_	レベル4
		式	1	
**直接工事費**				
 運搬費				
運搬費				レベル2
ver lan di		式	1	, , , , ,
運搬費		式	1	レベル3
			1	レベル4
		t	12	
技術管理費				
++				レベル2
技術管理費		式	1	
技術管理費			1	レベル3
		式	1	
管内調査費				レベル4
 共通仮設費率分		式	1	
**共通仮設費計**				
**純工事費**				

費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
現場管理費				
**工事原価**				
一般管理費率分				
契約保証費				
一般管理費計				
**工事価格**				
**消費税相当額**				
**工事費**				

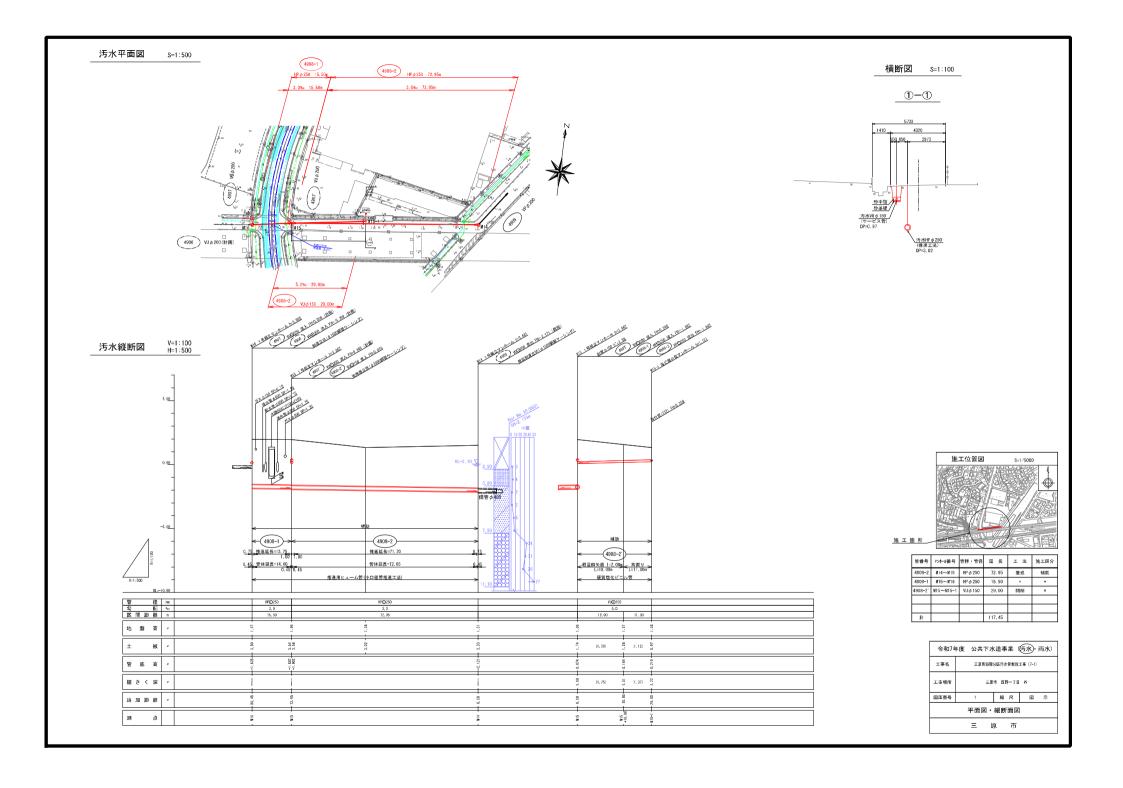
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
本工事費(単独)				
   管路施設(開削工法)				レベル1
		式	1	
管きょ工(開削)		式	1	レベル2
管路土工		1/	1	レベル3
		式	1	
管路掘削		式	1	レベル4
   管路埋戻		1	1	レベル4
		式	1	
管路埋戻		式	1	レベル4
		I)	1	レベル4
·		式	1	
管布設工		式	1	レベル3
   硬質塩化ビニル管		八	1	レベル4
		m	89. 1	
継手類		<b>於</b> 京	_	レベル4
		<u> </u>	5	レベル4
		m	89. 1	
管基礎工		4-	1	レベル3
砂基礎		式	1	レベル4
		m	89. 1	
管路土留工		4-		レベル3
   軽量鋼矢板土留	H=2.0m	式	1	レベル4
		式	1	
軽量鋼矢板土留	H=2.5m			レベル4
   土留支保工(軽量金属支保工)	 1段	式		レベル4
工田太怀上(牲里亚府太怀上)	14%	式	1	V - 7/2 H

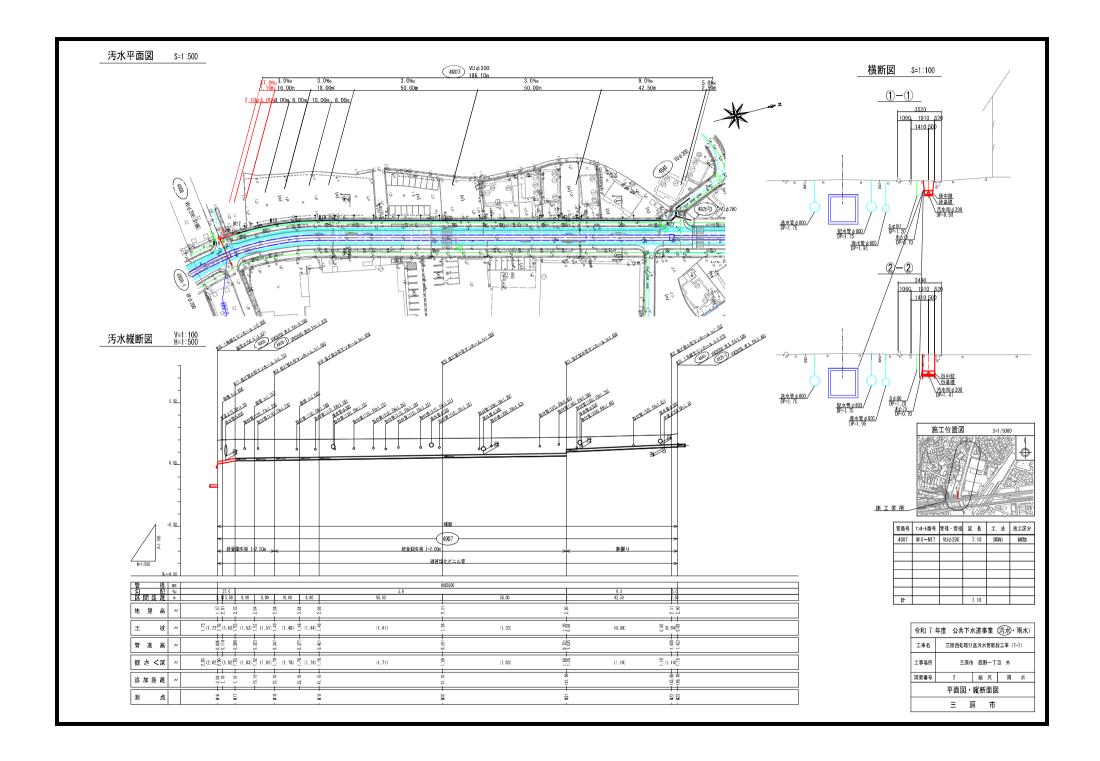
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
土留材賃料				レベル4
		式	1	
開削水替工		_45		レベル3
   開削水替		式		レベル4
		式	1	
マンホール工		1	1	レベル2
- · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		式	1	, ,, ,
組立マンホール工				レベル3
		式	1	
組立0号マンホール				レベル4
		<u></u> 箇所	2	
内副管		松豆	1	レベル4
   小型マンホール工		<u></u>	1	レベル3
		式	1	
小型マンホール(塩化ビニル製)		74		レベル4
		箇所	1	
取付管およびます工				レベル2
		式	1	
管路土工		ls.		レベル3
が、pp 4日平山		式	1	レベル4
管路掘削		式	1	V \ / \ / 4
 管路埋戻		10		レベル4
日 四 工/人		式	1	,,,,,
発生土処理				レベル4
		式	1	
ます設置工				レベル3
2 2 (U, U - 2   Mal)		式	1	
ます(塩化ビニル製)		<i>₩</i> ===	10	レベル4
   取付管布設工		<u></u>	13	レベル3
以1)1日7日1日以上 		式	1	
取付管(硬質塩化ビニル管)			1	レベル4
		式	1	' ' '

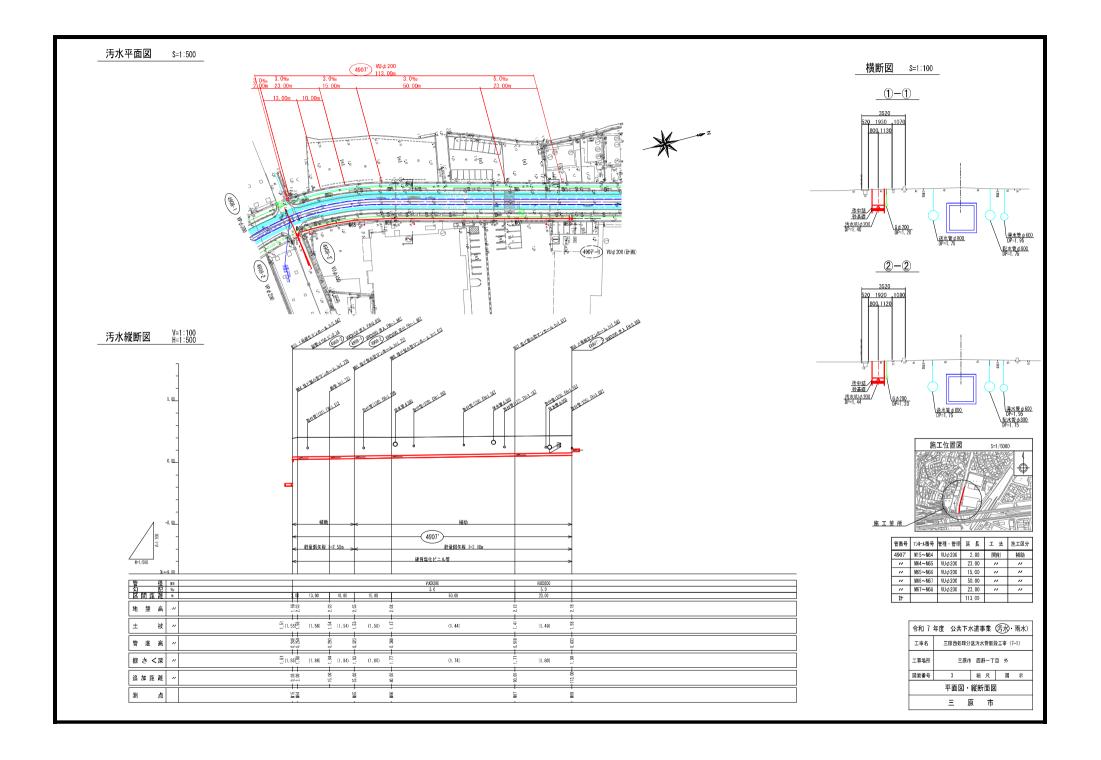
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
付帯工				レベル2
^+\+\+\-\		式	1	3 3 3 8
舗装撤去工		式	1	レベル3
		1	1	レベル4
HIII 28/10. 57191		m	300	
舗装版破砕				レベル4
		m2	341	
殼運搬処理			1.5	レベル4
舗装復旧工		m3	15	レベル3
		式	1	
不陸整正			1	レベル4
		m2	341	
下層路盤(車道・路肩部)				レベル4
		m2	96	2 2 2 4
上層路盤(車道・路肩部)		m2	96	レベル4
		IIIZ	90	レベル4
<b>37/11 (十足 新/万 H/7)</b>		m2	264	• / •
舗装仮復旧工				レベル3
		式	1	
表層(車道·路肩部)			7.7	レベル4
		m2	77	レベル2
		式	1	
交通管理工			1	レベル3
		式	1	
交通誘導警備員				レベル4
		式	1	
**直接工事費**				
Y_PIX A				
運搬費				レベル2
		式	1	

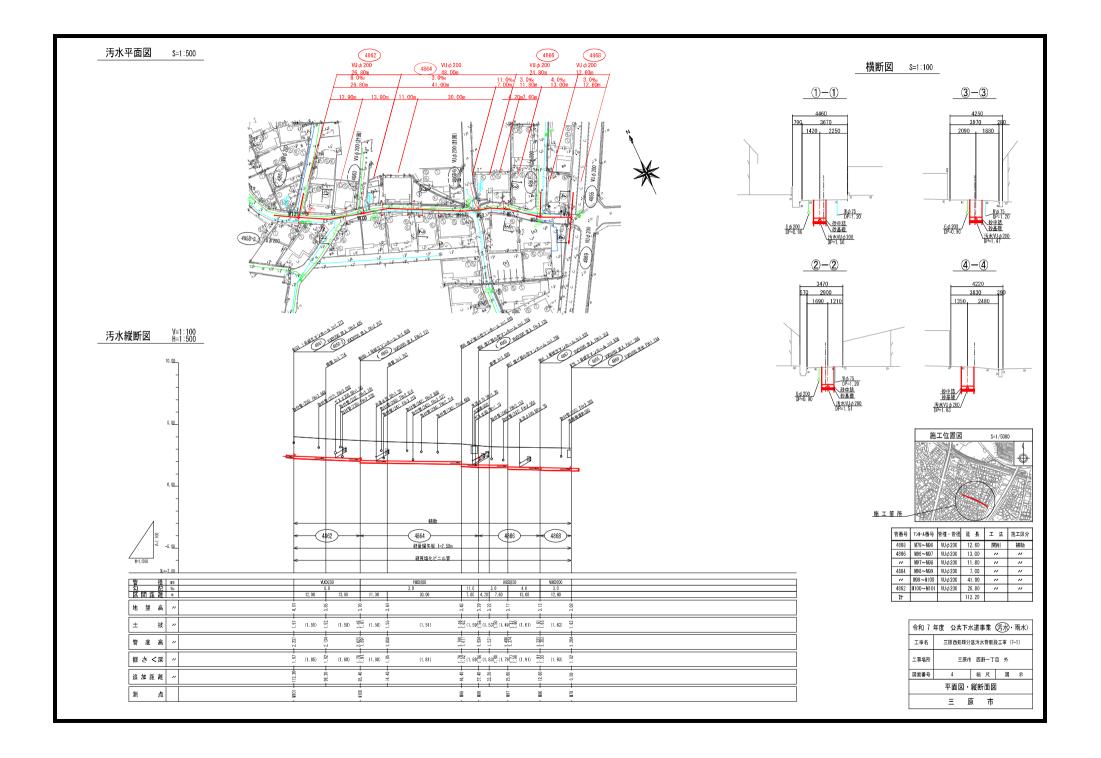
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
運搬費		-4>		レベル3
仮設材運搬費		式	1	レベル4
以 以		t	3.8	7774
技術管理費				
技術管理費				レベル2
汉州百姓頁		式	1	
技術管理費				レベル3
管内調査費		式	1	レベル4
官門調宜賃		式	1	D 1/1/4
共通仮設費率分				
**共通仮設費計**				
**純工事費**				
現場管理費				
**工事原価**				
一般管理費率分				
契約保証費				
一般管理費計				
**工事価格**				
**消費税相当額**				
**工事費**				
**工事費計**				

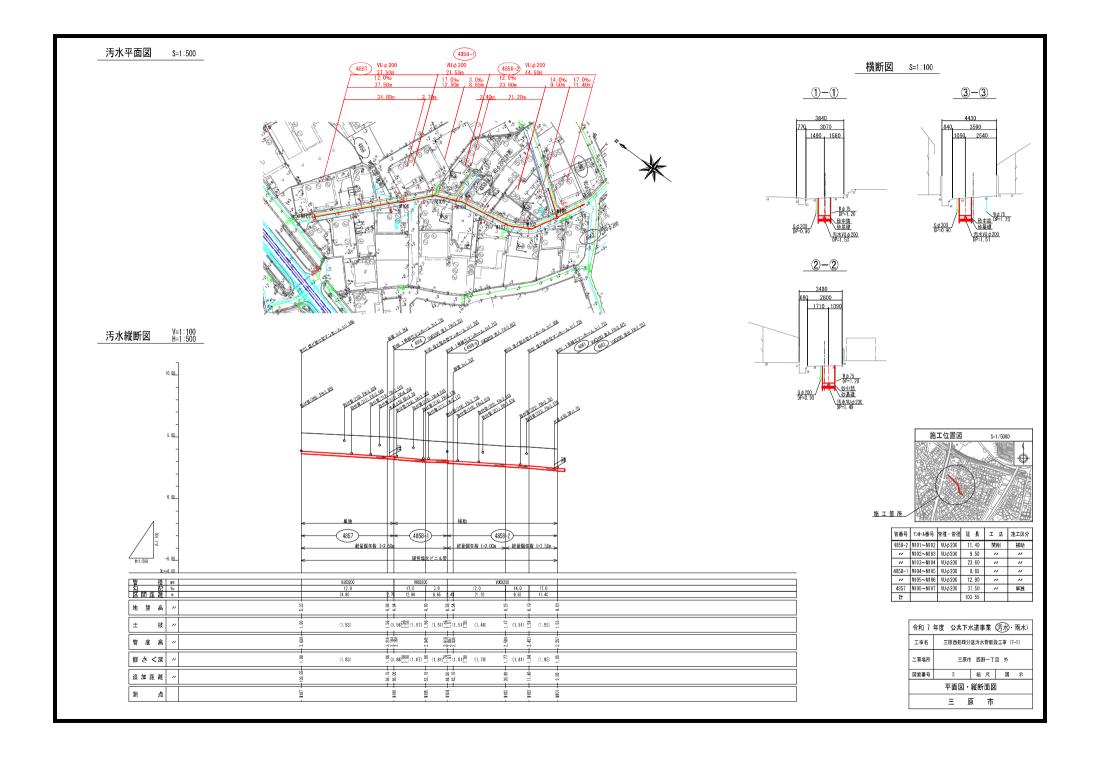
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
**契約保証費計**				

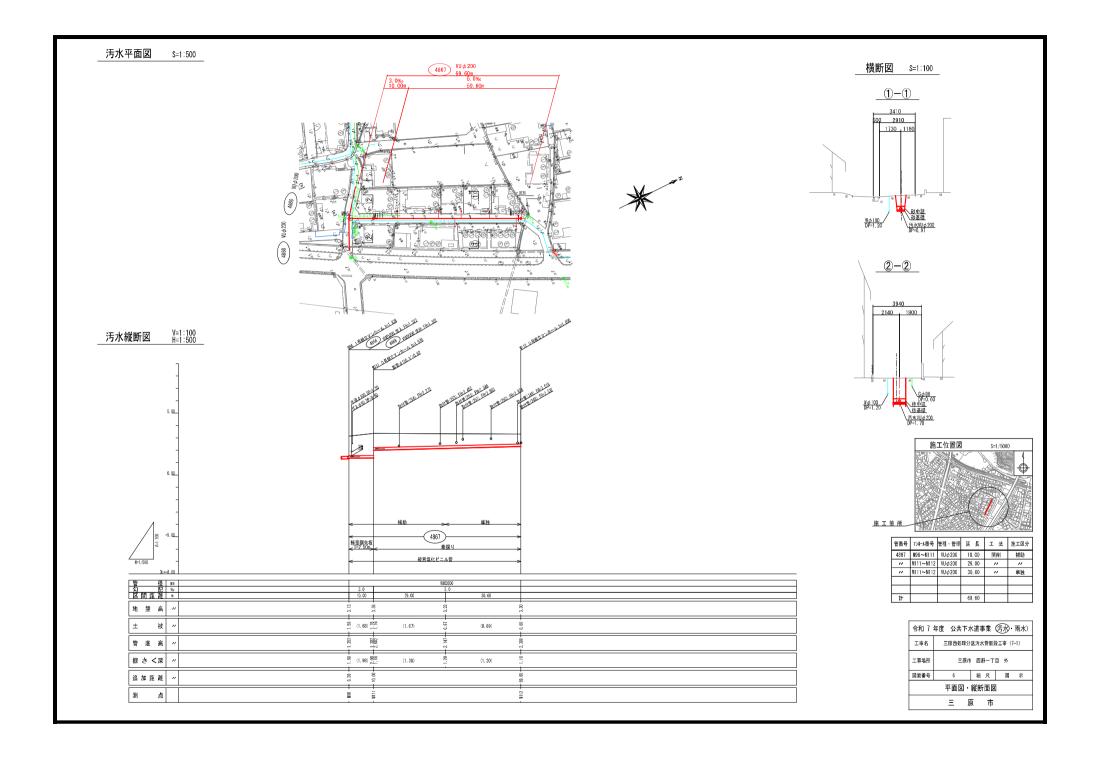


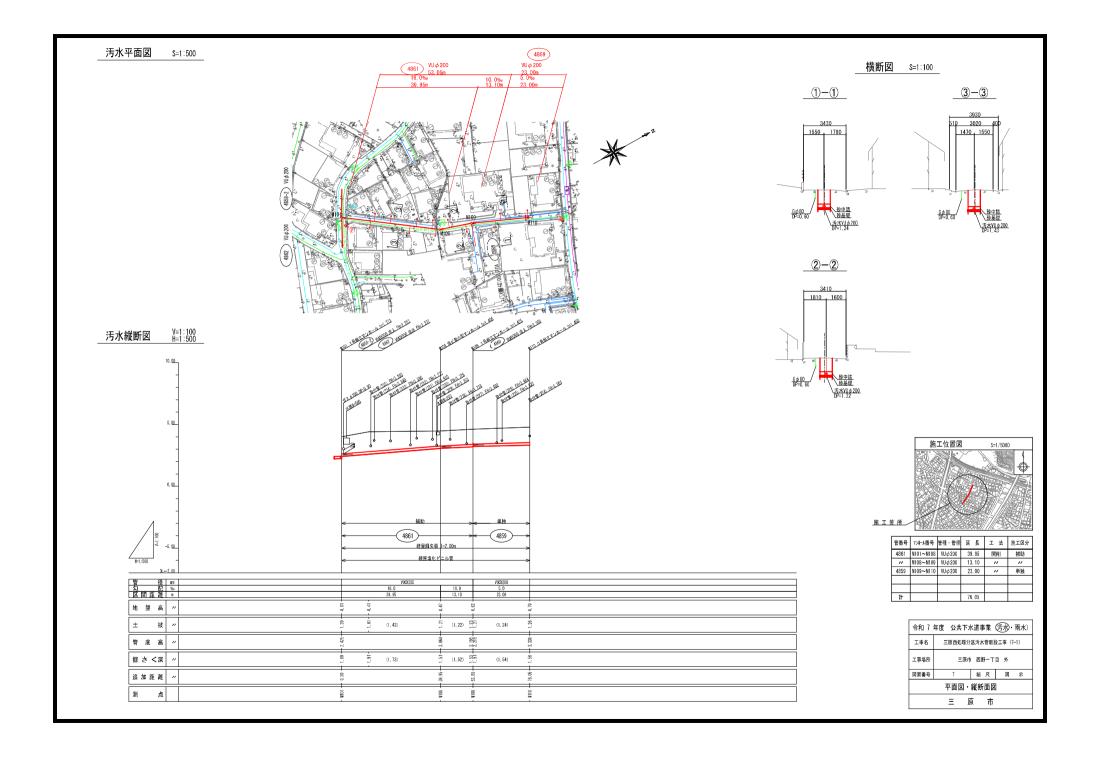












# 総括情報表

変更回数 適用単価地区 単価適用日	0 59 三原市 00-07. 09. 01 (0)	《凡例》 Co・・・コンクリート As・・・アスファルト DT・・・・ダンプトラック BH・・・バックホウ CC・・・クローラクレーン TC・・・トラッククレーン RTC・・・ラフテレーンクレーン
諸経費体系	1 公共(一般)	
工種 施工地域・工事場所区分 復興補正区分 週休補正区分 現場事務所等の貸与区分 ICT補正区分 冬期補正係数 緊急工事区分 前払金支出割合区分 契約保証区分	当世代 31 下水道工事(2) 02 市街地(DID補正) 00 補正なし 09 閉所型・月単位 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 00 補正なし 10 通常工事 0% 11 金銭的保証(0.04%)	
	算員等の現場労働者にかかる経費として、労務費のほか各種経費(法定福利費の 安全訓練等に要する費用等)が必要であり、本積算ではこれらを現場管理費等 る。	

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費(補助)					X1000
管路施設(推進工法)(小口径推進)					Y1I02 レベル1
					7.1
**	1	式			W170001
管きょ工(小口径推進)					Y1I0201 レベル2
	1	式			
小口径泥土圧推進工					Y1I020104 レベル3
	1	式			
推進用鉄筋コンクリート管(小口径泥土圧)	1	14			Y1I02010401レベル4
					111020101011
LUNUS TEL MI International State Control of the Con	1	式			
推進用鉄筋コンクリート管					V0001 00
	85. 0	m			単第0-0001 表
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)					SG1E0003002 00
	1.5	?			単第0-0013 表
【直接工事費に含まれる処分費等】	15	m3			単第0 −0013   表
「処分費等」の取扱いによる					#0011
受入費 (発生土)					F0015 00
	15	m3			
受入費(発生土)	15	m3			F0015 00

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
立坑内管布設工					Y1I020112 レベル3
	1	式			
鉄筋コンクリート管	1				Y1I02011201レベル4
[ $\phi$ 250]					
	1.7	100			
鉄筋コンクリート管布設工	1. (	m			SG1D0004001 00
呼び径 250mm					
					Water a contract
	1.7	m			単第0-0015 表 Y1I020113 レベル3
					111020113
F - / I - / V	1	式			W1T000110012
坑口(小口径)					Y1I02011301レベル4
	1	式			
坑口 (小口径)					V0009 00
	1	式			単第0 -0017 表
鏡切り					Y1I02011303レベル4
	1	式			
鏡切り					V0013 00
	1	式			単第0-0022 表
推進設備等設置撤去	1	1			平元0 0022 衣 Y1I02011304レベル4
	1	式			
	1	ス			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
推進設備等設置撤去					V0017 00
	1	式			単第0 -0025 表
推進水替工	1	17			平第6 0023 X Y1I020116 レベル3
	1	4-			
推進用水替	1	式			Y1I02011601レベル4
	1	式			
ポンプ運転工 排水量 0(m3/h)以上40(m3/h)未満 作業時排水	1	1			SG1D0107001 00
TEXED DEAL	50	日日			単第0-0029 表
補助地盤改良工					Y1I0203 レベル2
	1	式			
補助地盤改良工	1				Y1I020117 レベル3
	1	式			
薬液注入	1	77			Y1I02011701レベル4
	1	式			
	1	14			VSG1003901 00
• -	3	本			単第0 -0030 表
薬液注入工 M15 下流					VSG1003902 00
MIO I MI	3	本			単第0-0031 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
薬液注入工 M15 上流					VSG1003903 00
	3	本			単第0 -0032 表
薬液注入工 M16 下流					VSG1003904 00
	3	本			単第0 -0033 表
注入設備据付·解体工(車上)					SG1D0039004 00
	1	現場			単第0 −0034 表
立坑工 ケーシング立坑 φ1500					Y110202 レベル2
	1	式			
鋼製ケーシング式土留工及び土工					Y1I020204 レベル3
	1	式			
鋼製ケーシング圧入掘削					Y1I02020401レベル4
	8.2	m			
圧入掘削積込み工 呼び径 1,500mm 粘性土					SG1D0602001 00
	1.3	m			単第0-0037 表
圧入掘削積込み工 呼び径 1,500mm 砂質土					SG1D0602001 00
	7.8	m			単第0 −0040 表
ケーシング溶接工 呼び径 1,500mm					SG1D0602002 00
	1	箇所			単第0-0041 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
ケーシング引上げ工					SG1D0602003 00
呼び径 1,500mm					
引上げ延長					
	1	箇所			単第0 -0043 表
底盤コンクリート					Y1I02020402レベル4
		tata			
学····································	1	箇所			2217022221
底盤コンクリート打設工					SG1D0603001 00
	2	0			兴 <b>答</b> 0 0045
<b>上</b> <b>上入掘削設備</b>	Z	m3			単第0-0045 表 Y1102020403レベル4
/工八/临門京文/胂					11102020403 2 3 7 2 4
	1	箇所			
機械設置撤去工	1	四//			SG1D0604001 00
呼び径 1,500mm					56156661661 66
1, 0 11. 1, 000 min					
	1	口			単第0 −0046 表
鋼製ケーシング存置					Y1I02020404レベル4
11,747					
	1	式			
刃先					F0019 00
φ 1500					
	1	個			
ケーシング					F0020 00
φ 1500 t=12mm					
	4.4	m			Hooka
【諸経費対象外】					#0046
共通仮設費[対象外], 現場管理費[対象外]					
一般管理費[対象外]					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
スクラップ			, , ,		F0018 00
Н2					
/ピーロフェース A、154日 WI	-1.33	t			V11000004051
仮設ケーシング損料					Y1102020405レベル4
	1	式			
仮設ケーシング損料	_				F0021 00
φ 1500					
	1	式			V1100000 40 0 2 2 2 4
立坑排水					Y1102020406レベル4
	1	箇所			
うわ水排水工		E4/21			SG1D0607001 00
Lile 1. Viziden Lin etti	1	箇所			単第0-0048 表
排水運搬処理					Y1I02020407レベル4
	1	箇所			
スライム処理工		四//1			SG1D0608001 00
Ind VHz V+ L= -4-V++ (An	1	箇所			単第0-0049 表
側溝清掃車運搬					S1030031 00
運搬距離_31.0km超え41.0km以下					
	1	m3			単第0-0050 表
【直接工事費に含まれる処分費等】	1	mo			#0041
「処分費等」の取扱いによる					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
泥水処分費					F0022 00
	1	m3			
円形覆工板	•	mo			Y1I02020408レベル4
	1	<b></b>			
円形覆工板設置工	1	回//			SG1D0609001 00
呼び径 1,500mm					
	2	<b></b>			単第0 -0052 表
円形覆工板撤去工	Σ	固別			<u> </u>
呼び径 1,500mm					50150005002 00
		toka			N/ fifts a same to the
円形覆工板	2	箇所			単第0 -0054 表 F0024 00
ロルを復工-4X φ 1500 M14					10024 00
φ 1000 MT1					
	1	式			
円形覆工板 φ1500 M16					F00069 00
φ1300 Μ10					
	1	式			
立坑付帯工					Y1I020201 レベル3
	1	式			
立坑埋戻	-				Y1I02020102レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(バックホウ)	1	1			SG1D0002003 00
					W/ fift o confirmed
	2	m3			単第0 -0055 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
コンクリート					SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB					
バックホウ(クレーン機能付)打設					
	5	m3			単第0-0058 表
発生土処理					Y1I02020103レベル4
	1	式			
	1	IV.			SG1E0003002 00
元工工产预工(生t/良//X, 4t//良//X, 1效//X/良//2//					361E0003002 00
	13	m3			単第0 -0013 表
【直接工事費に含まれる処分費等】					#0041
「処分費等」の取扱いによる					
受入費 (発生土)					F0015 00
	13	m3			
立坑工	15	GIII			Y1I0202 レベル2
ケーシング立坑 φ2000					
y <b>3 2</b> 7 ±.9 <u>1</u>					
	1	式			
鋼製ケーシング式土留工及び土工					Y1I020204 レベル3
Not Hell 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	1	式			
鋼製ケーシング圧入掘削					Y1I02020401レベル4
	E E				
圧入掘削積込み工	5. 5	m			SG1D0602001 00
圧八畑削積込み工 呼び径 2,000mm					30100002001 00
粘性土					
71114-4-	1. 3	m			単第0 -0059 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
圧入掘削積込み工					SG1D0602001 00
呼び径 2,000mm					
砂質土					
SM-11.	4. 2	m			単第0-0062 表
ケーシング溶接工					SG1D0602002 00
呼び径 2,000mm					
	1	<i>65</i> € ⊒ €			¥ # 0 0000 ±
ト この ( おはし) ギマ	<u>l</u>	箇所			単第0 -0063 表
ケーシング引上げ工 呼び径 2,000mm					SG1D0602003 00
対土り延攻	1	箇所			単第0 -0064 表
	1	固刀			平第0 0004 衣 Y1102020402レベル4
					11102020402
	1	箇所			
底盤コンクリート打設工		国//1			SG1D0603001 00
731111					
	3	m3			単第0 −0045 表
圧入掘削設備					Y1I02020403レベル4
	1	箇所			
機械設置撤去工					SG1D0604001 00
呼び径 2,000mm					
headard a second and a second a	1	口			単第0-0066 表
鋼製ケーシング存置					Y1I02020404レベル4
	-	1			
□ # ·	1	式			F00000 00
刃先					F00062 00
φ 2000					
	1	個			
	1				

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
ケーシング					F00063 00
$\phi$ 2000 t=12mm					
【二4公对 井上 [ 左, Ы 】	4.8	m			400.40
【諸経費対象外】					#0046
共通仮設費[対象外],現場管理費[対象外] 一般管理費[対象外]					
NX 目 生質 [ N] 家 / N ]					
スクラップ					F0018 00
H2					
	-0.89	t			
仮設ケーシング損料					Y1I02020405レベル4
/に記し、この / が担約	1	式			F00064 00
仮設ケーシング損料 φ 2000					F00064 00
φ 2000					
	1	式			
立坑排水					Y1I02020406レベル4
7-4. •					
	1	箇所			
うわ水排水工					SG1D0607001 00
	1	<b>松</b> 豆C			₩ <b>等</b> 0 0040 末
排水運搬処理	1	箇所			単第0-0048 表 Y1I02020407レベル4
7h/小是1歌处任 ————————————————————————————————————					11102020401 / 1/24
	1	箇所			
スライム処理工					SG1D0608001 00
	1	箇所			単第0-0049 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
側溝清掃車運搬 運搬距離_31.0km超え41.0km以下					S1030031 00
	1	m3			単第0 -0050 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
泥水処分費					F0022 00
	1	m3			
円形覆工板					Y1102020408レベル4
	1	箇所			
円形覆工板設置工 呼び径 2,000mm					SG1D0609001 00
	1	箇所			単第0-0068 表
円形覆工板撤去工 呼び径 2,000mm					SG1D0609002 00
	1	箇所			単第0-0069 表
円形覆工板損料 φ2000 M15					F0023 00
	1	式			
立坑付帯工					Y1I020201 レベル3
	1	式			
立坑埋戻					Y1I02020102レベル4
		式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
機械投入埋戻工(バックホウ)					SG1D0002003 00
	3	m3			単第0 -0055 表
コンクリート					SPK25040157 00
無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB					
バックホウ(クレーン機能付)打設	6	m3			単第0-0058 表
発生土処理	0	IIIO			平分0 0038 衣 Y1I02020103レベル4
,					
	1	式			
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)	1	工			SG1E0003002 00
					001200000
					NV fete a la colon de
【直接工事費に含まれる処分費等】	13	m3			単第0 -0013 表 #0041
「処分費等」の取扱いによる					#0041
7 C 7 3 C 4 3 C 7 C 7 C 7 C 7 C 7 C 7 C 7 C 7 C 7 C					
万十市(水山)					D0015
受入費 (発生土)					F0015 00
	13	m3			
管路施設(開削工法)					Y1I01 レベル1
	1	式			
管きょ工(開削)					Y1I0101 レベル2
	1	式			
管路土工					Y1I010101 レベル3
	1	式			
	1	14			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
管路掘削				•	Y1I01010101レベル4
	1	式			
機械掘削工(小型バックホウ)		24			SG1D0001001 00
	210	m3			単第0-0070 表
機械掘削工(バックホウ)					SG1D0001002 00
	480	m3			単第0-0072 表
管路埋戻					Y1101010102レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(小型バックホウ) 発生土					SG1D0002002 00
	150	m3			単第0 -0073 表
機械投入埋戻工(バックホウ) 発生土					SG1D0002003 00
	310	m3			単第0 −0074 表
管路埋戻					Y1I01010102レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(小型バックホウ) 再生砂					SG1D0002002 00
	44	m3			単第0 −0075 表
機械投入埋戻工(バックホウ) 再生砂					SG1D0002003 00
	100	m3			単第0 -0076 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
発生土処理	//\*=	1 1-4-4	1 Ibed		Y1I01010103レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み) 0.13m3					SG1E0003002 00
	45	m3			単第0-0077 表
発生土運搬工(4t積級, 2t積級, 機械積込み) 0. 28m3					SG1E0003002 00
	140	m3			単第0 -0079 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
受入費(発生土)					F00015 00
	185	m3			
管布設工					Y1I010102 レベル3
硬質塩化ビニル管	1	式			Y1I01010203レベル4
WW m10 - // I					1110101010101010101010101010101010101010
	376. 7	m			
硬質塩化ビニル管布設工 呼び径 200mm					SG1D0006001 00
	376. 7	m			単第0-0080 表
硬質塩化ビニル管					Y1I01010203レベル4
	28. 3	m			

数量	単位	単価	金額	備考
				SG1D0006001 00
28 3	m			単第0 −0081 表
20.0	m			Y1I01010212レベル4
26	箇所			
				F00020 00
18	個			
				F00065 00
1	個			
	Ibri			F0049 00
7	個			
·	IPI			Y1I01010216レベル4
405.7	m			
400, 1	III .			F00021 00
450. 7	m			
1000				Y1I010103 レベル3
1	T1			
1				Y1I01010301レベル4
450.7				
	28. 3 26 18	28.3 m 26 箇所 18 個 7 個 405.7 m 1 式	28.3 m 26 箇所 18 個 1 個 7 個 405.7 m 1 式	28.3 m 26 箇所 18 個 1 個 7 個 405.7 m 1 式

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
砂基礎工(機械施工)					SG1D0019002 00
	20	0			₩ ## a aaaa =
再生砂	39	m3			単第0-0082 表 T0249 00
11 77 #/					10243
	47	m3			
管路土留工					Y1I010105 レベル3
	1	式			
軽量鋼矢板土留	1	14			Y1101010503レベル4
H=2.0m					
	1	式			
軽量鋼矢板建込工(両側分)					SG1D0033001 00
	159. 7				単第0 -0083 表
軽量鋼矢板引抜工(両側分)	159. 7	m			平第0 -0083 衣 SG1D0033002 00
	159. 7	m			単第0 −0084 表
軽量鋼矢板土留 H=2.5m					Y1I01010503レベル4
	1	式			
軽量鋼矢板建込工(両側分)	1				SG1D0033001 00
	219.8	m			単第0-0085 表
軽量鋼矢板引抜工(両側分)					SG1D0033002 00
	219.8	m			単第0 -0086 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
土留支保工(軽量金属支保工)	<u> </u>	+117		业积	Y1I01010503レベル4
1段					7774
	1	式			
土留支保工(軽量金属支保工)					SG1D0033008 00
設置					
	379. 4	m			単第0 −0087 表
土留支保工(軽量金属支保工)					SG1D0033008 00
撤去					
	379. 4	m			単第0 -0088 表
土留材賃料					Y4999 レベル4
		_ <del>-</del> b-			
	1	式			F00000 00
軽量鋼矢板・支保工賃料					F00022 00
補助					
	1	式			
開削水替工	1	14			Y1I010109 レベル3
					111010109 0 . 7/23
	1	式			
開削水替		- 4			Y1I01010901レベル4
Isotrana - He					
	1	式			
ポンプ運転工					SG1D0042001 00
	28	日			単第0 -0089 表
据付・撤去工					SG1D0042002 00
		ID			NA Attack of the Control of the Cont
	1	現場			単第0 -0091 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
マンホール工					Y1I0102 レベル2
	1	式			
組立マンホール工					Y1I010202 レベル3
	1	式			
組立0号マンホール	1	1			Y1I01020201レベル4
	2	箇所			
汚水用人孔鉄蓋(デザイン入・密閉ロック式)	2	固刀			F0025 00
φ 600用 T-25					
	1	組			
汚水用人孔鉄蓋(デザイン入・密閉ロック式)	1	#H.			F0050 00
φ 600用 T-14					
		ΔΠ			
 円形0号(内径750)I種	1	組			TH003034 00
斜壁					111000001
$600 \times 750 \times 300$	_	100			
円形0号(内径750)1種	2	個			TH003056 00
管取付け壁					111003030 00
$750 \times 1200$					
田東の日(中位250)14年	1	個			THOOPIE
円形0号(内径750)I種 管取付け壁					TH003058 00
$750\times1500$					
ELIZA EL ALAZZEO ESTA	1	個			
円形0号(内径750)I種 底版					TH003062 00
<i>压</i> \.					
	2	個			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
マンホール付属品					TH003100 00
調整リング					
600×100	0	/122			
無収縮モルタル	3	個			TH003190 00
無収縮モルグル 25kg袋					10003190 00
ZUNGAZ					
	2	袋			
マンホール削孔費					TH003128 00
0・1号(I種)					
塩ビ管用, 径150用					
- N. Jan - 2. Mar 21. 1995	1	個所			THOUSE 00
マンホール削孔費 0・1号(I種)					TH003130 00
り・1号(1種) 塩ビ管用, 径200用					
温し旨用,1±200/円	1	個所			
底部工(組立式)(組立0号マンホール)		<u>  </u>			SG1D0052001 00
, <u></u> , ,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					
	2	箇所			単第0 -0092 表
組立0号マンホール					SG1D0052002 00
O号(内径750mm),楕円 深さ2m以下					
	2	箇所			単第0-0095 表
組立1号マンホール		四//1			Y1I01020202レベル4
,,					
	9	箇所			
汚水用人孔鉄蓋(デザイン入・密閉ロック式) φ600用 T-25					F0025 00
	6	組			
汚水用人孔鉄蓋(デザイン入・密閉ロック式転落防φ600用 T-25					F0060 00
	3	組			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額		備考
円形1号(内径900)I種					TH003064	00
斜壁						
$600\times900\times300$						
	2	個				
円形1号(内径900)I種 斜壁					TH003066	00
$600\times900\times450$	_	A				
H T/4 E (4/7000) 7 (5)	7	個			W110000E0	
円形1号(内径900)I種 直壁					TH003078	00
$900 \times 1500$						
	2	個				
円形1号(内径900)I種 直壁					TH003080	00
$900 \times 1800$		/177				
用 IV 1 日 (土(又 0 0 0 ) 1 任	1	個			WI1000000	0.0
円形1号(内径900)I種 管取付け壁 900×900					TH003088	00
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	1	個				
円形1号(内径900)I種 管取付け壁 900×1200					TH003090	00
900 × 1200	5	個				
円形1号(内径900) I種	5	1 4			TH003094	00
管取付け壁						
$900 \times 1800$	3	個				
円形1号(内径900) I種	<u> </u>	頂自			TH003096	00
底版					111003090	00
H=130	9	個				
マンホール付属品	3	IH			TH003100	00
調整リング					111003100	00
$600 \times 100$	C	/ITI				
	6	個				

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
マンホール付属品					TH003102 00
調整リング					
$600 \times 150$		h			
fore they dely an a second	3	個			
無収縮モルタル					TH003190 00
25kg袋					
	9	袋			
マンホール削孔費	,				TH003116 00
0・1号(I種)					
ヒューム管用, 径250用					
	1	個所			
マンホール削孔費					TH003128 00
0・1号(I種)					
塩ビ管用, 径150用		/m →r			
- N - D - N - N - D - N - D - D - D - D	3	個所			WHO 00 1 0 0 0 0 0
マンホール削孔費 0・1号(I種)					TH003130 00
5・1号(1種) 塩ビ管用, 径200用					
温し官用,往200月	11	個所			
底部工(組立式)(組立1号マンホール)	11				SG1D0053001 00
	9	箇所			単第0-0096 表
組立1号マンホール					SG1D0053002 00
1号(内径900mm) 深さ3m以下					
L	9	箇所			単第0 -0097 表
内副管					Y1I01020208レベル4
	5	<b></b>			
内副管取付工	) o	・			SG1D0051002 00
k 1用i 目 4Y l.1 丁					50150031002 00
	1	<b></b>			単第0-0098 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位単価	金額	備考
内副管取付工				SG1D0051002 00
	1	 		単第0-0099 表
内副管取付工	1	四//		SG1D0051002 00
		/// arc		光体0 0100 苯
内副管用マンホール継手 200-150	3	<u> </u>		単第0 −0100 表 F0054 00
	2	個		
内副管用マンホール継手 150-100				F0055 00
	3	個		
硬質塩化ビニル管 VU φ150				F0056 00
	3.6	m		
硬質塩化ビニル管 VU φ100				F0057 00
	3. 2	m		
90°曲管(ST) φ150				F0058 00
	2	個		
90°曲管(ST) φ100				F0059 00
	2	個		
取付バンド φ 170~280 アンカーボルト付				F0053 00
	10	個		

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
小型マンホール工					Y1I010203 レベル3
	1	式			
小型マンホール(塩化ビニル製)	1	1			Y1I01020301レベル4
	14	箇所			
小型マンホール工(塩化ビニル製) マンホール径300mm 起点および中間形式	14	画 <i>D</i> I			SG1D0057001 00
深さ2m以下 本管径150mm~200mm	1.4	<i>\$</i> \$₹ = □			兴 <i>体</i> 200101
小口径鉄蓋(デザイン入・密閉ロック式) φ300用 T-25	14	箇所			単第0 -0101 表 F0044 00
	10	組			
沈下防止盤(再生プラスチック) φ300用 T-25					F0045 00
	10	組			
沈下防止盤(コンクリート) φ300用 T-25					F0046 00
	10	組			
小口径鉄蓋(デザイン入・密閉ロック式) φ300用 T-14					F00066 00
	4	組			
沈下防止盤(再生プラスチック) φ300用 T-14		7,1			F00067 00
	4	組			
沈下防止盤(コンクリート) φ300用 T-14		.,			F00068 00
	4	組			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
取付管およびます工					Y1I0104 レベル2
	1	式			
管路土工					Y1I010401 レベル3
	1	式			
管路掘削					Y1I01040101レベル4
	1	式			
機械掘削工(小型バックホウ)					SG1D0001001 00
	38	m3			単第0 -0070 表
管路埋戻					Y1I01040102レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(小型バックホウ) 発生土					SG1D0002002 00
	31	m3			単第0-0073 表
機械投入埋戻工(小型バックホウ) 再生砂					SG1D0002002 00
	7	m3			単第0 -0075 表
発生土処理	•	mo			Y1I01040103レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)	1	1			SG1E0003002 00
	4	m3			単第0-0102 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
受入費 (発生土)					F00015 00
	4	m3			
ます設置工	4	illo			Y1I010402 レベル3
ます(塩化ビニル製)	1	式			Y1101040202レベル4
より(塩化レール教)					11101040202 V * \/V4
	39	箇所			
ます設置工 (塩化ビニル製) ます径 200mm					SG1D0088004 00
	16	箇所			単第0-0103 表
蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)					SG1D0088005 00
	23	 箇所			単第0 -0104 表
鋳鉄製防護蓋 標準型 φ200 T-8A ドライバー開閉可能式 デザイン入り	20	121//1			F0061 00
	23	個			
取付管布設工					Y1I010403 レベル3
	1	式			
取付管(硬質塩化ビニル管)	<u> </u>				Y1I01040302レベル4
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
取付管布設および支管取付工					SG1D0089002 00
管径 150mm					
		£44			)\\\ \tag{446}
T. /   kk -   -   -   -   -   -   -   -   -	23	箇所			単第0 -0105 表
取付管布設および支管取付工					SG1D0089002 00
管径 150mm					
	15	 箇所			単第0-0106 表
取付管布設および支管取付工	10	直171			SG1D0089002 00
管径 150mm					50150005002 00
HIL. 100 mm					
	1	箇所			単第0-0107 表
付帯工					Y110106 レベル2
	1	式			
舗装撤去工					Y1I010601 レベル3
	1	式			
舗装版切断	1	工			Y1I01060101レベル4
<b> </b>					11101060101 2 3 7 2 4
	1, 240	m			
舗装版切断	1,210	m			SPK25040307 00
アスファルト舗装版					
アスファルト舗装版厚15cm以下					
	1, 240	m			単第0-0108 表
舗装版破砕					Y1I01060102レベル4
A4 \\+	1,410	m2			GDV05040000 00
舗装版破砕					SPK25040306 00
アスファルト舗装版					
障害等無し 舗装版厚15cm以下	1 410	0			出 <b>党</b> 0 0100 末
	1,410	m2			単第0-0109 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
殼運搬処理					Y1I01060105レベル4
	56	m3			
殼運搬		me			SPK25040155 00
舗装版破砕					
DID区間有り 運搬距離6.0km以下(3.5km超)	56	m3			単第0 -0110 表
【直接工事費に含まれる処分費等】	50	IIIO			#9041
「処分費等」の取扱いによる					110011
受入費 (As殼)					F0028 00
文八頁(ASIQ)					10028 00
ANH/P III - P	131	t			W4.T04.0000
舗装復旧工					Y1I010603 レベル3
	1	式			
不陸整正					Y1I01060301レベル4
	980	m2			
不陸整正					SPK25040234 00
補足材料無し					
	980	m2			単第0 -0111 表
下層路盤(車道・路肩部)	200	1112			Y1I01060302レベル4
	220	0			
下層路盤(車道・路肩部)	339	m2			SPK25040235 00
全仕上り厚100mm 1層施工					
RC-30					W Man
	339	m2			単第0-0112 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
下層路盤(歩道部)					Y1I01060303レベル4
	120	m2			
下層路盤(歩道部)	120	M∠			SPK25040236 00
全仕上り厚100mm 1層施工					51 N25040250 00
RC-30					
	120	m2			単第0-0113 表
上層路盤(車道·路肩部)					Y1I01060304レベル4
	339	m2			
上層路盤(車道・路肩部)	ააშ	1112			SPK25040237 00
工/自时温(平)但 时/月 III// RM-30					51112010201
全仕上り厚120mm 1層施工					
	339	m2			単第0-0114 表
表層(車道・路肩部)					Y1I01060308レベル4
	753	m2			
表層(車道・路肩部)	100	III2			SPK25040244 00
平均幅員3.0m超					
1層当り平均仕上厚50mm					
	753	m2			単第0-0115 表
表層(歩道部)					Y1I01060309レベル4
	231	m2			
表層(歩道部)	201	1110			SPK25040247 00
平均幅員1.4m以上					
1層当り平均仕上厚30mm					200
M2 14 15 15 17 17 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18 18	231	m2			単第0-0116 表
舗装仮復旧工					Y1I010604 レベル3
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
表層(車道・路肩部)					Y1I01060408レベル4
	416	m2			
表層(車道・路肩部)	110	ma			SPK25040244 00
平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下)					
1層当り平均仕上厚30mm	41.0	0			兴 <b>体</b> 0 0117
	416	m2			単第0-0117 表 Y1I0205 レベル2
[XIX工					1110200 2 7722
Lord Marian	1	式			
交通管理工					Y1J010121 レベル3
	1	式			
交通誘導警備員					Y1J01012101レベル4
	1	式			
	1	14			R0369 00
よれ支持工事連れる	266	人			
**直接工事費** #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
#0020日   <b>火</b> 柏田					
運搬費					Z0004
運搬費					YZZ04 レベル2
		15.			
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
運搬費					YZZ04001 レベル3
	1	式			
仮設材運搬費					YZZ04001004レベル4
	12	t.			
仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬	12	t			S1000007 00
運搬距離 0.2km					
製品長 12m以内	4	-4-			14 th 0 0110 to
技術管理費	1	式			単第0 -0118 表 Z0006
汉州百年其					20000
++-//-/					YZZ06 レベル2
技術管理費					12200
	1	式			
技術管理費					YZZ06001 レベル3
	1	式			
管内調査費					YZZ06001001レベル4
	1	式			
管路調査工	•	- 4			V0100 00
洗浄・カメラ調査・報告書含む					
	405.0				単第0 −0121 表
共通仮設費率分	400.0	m			70019 <del>東第0 -0121 表</del>
7					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
計算情報······ 対象額······· 率·······					率参照額
率··············* **共通仮設費計**					
**純工事費**					
現場管理費 計算情報 対象額。 率					率参照額
**工事原価**					
一般管理費率分 計算情報······ 対象額······· 率········					前払補正率… 率参照額
契約保証費 計算情報······ 対象額······· 率··········					当初請対額 当初対象額
一般管理費計					
**工事価格**					

** *   *   *   *   *   *   *   *   *	費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
計算情報… 対象額… 本 **工事資本*	**消費税相当額**					
対象領	計算情報					
章····································	対象額					
**工事費**	率					
	* * 工事費 * *					

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費(単独)					X2000
管路施設(開削工法)					Y1I01 レベル1
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,					
	1	式			Y1I0101 レベル2
日でよ上(河川)					1110101
Manda I	1	式			VIIIOIOIOI
管路土工					Y1I010101 レベル3
	1	式			
管路掘削					Y1I01010101 レベル4
	1	式			
機械掘削工(バックホウ)	_	. ,			SG1D0001002 00
	122	m3			単第0 -0072 表
管路埋戻	122	IIIO			平第0 0072 衣 Y1I01010102レベル4
					, , ,
		I.			
機械投入埋戻工(バックホウ)	1	式			SG1D0002003 00
機械技入連奏工(ハックホワ)   発生土					301100002003 00
70-4-4-					
blant III	74	m3			単第0 -0074 表
管路埋戻					Y1I01010102レベル4
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
機械投入埋戻工(バックホウ) 再生砂					SG1D0002003 00
	29	m3			単第0-0076 表
発生土処理					Y1I01010103レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み) 0.28m3					SG1E0003002 00
	40	m3			単第0 -0079 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
受入費 (発生土)					F00015 00
	40	m3			
管布設工					Y1I010102 レベル3
	1	式			
硬質塩化ビニル管	*				Y1I01010203レベル4
	89. 1	m			
硬質塩化ビニル管布設工 呼び径 200mm					SG1D0006001 00
	89. 1	m			単第0-0080 表
継手類					Y1I01010212レベル4
	5	<b></b>			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
マンホール可とう継手					F00020 00
$\phi 200$					
	4	個			
本管自在継手					F0049 00
$\phi 200$					
		Arra			
埋設標識テープ	1	個			Y1I01010216レベル4
埋政際碱ケーノ					Y1101010216 V \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \
	89. 1	m			
埋設標識シート	03.1	III			F00021 00
150×50 2倍					
	89. 1	m			
管基礎工					Y1I010103 レベル3
	1	式			
砂基礎					Y1I01010301レベル4
	00.4				
75. 甘 74. 〒 74. 14. 14. 14. 14. 14. 14. 14. 14. 14. 1	89. 1	m			CO1D0010000 00
砂基礎工(機械施工)					SG1D0019002 00
	8	m3			単第0-0082 表
再生砂	0	GIII			T0249 00
11 7 10					10210
	9	m3			
管路土留工					Y1I010105 レベル3
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
軽量鋼矢板土留					Y1I01010503レベル4
H=2.0m					
权 見 網 欠 托 决 가 工 / 再 側 八 )	<u> </u>	式			CC1D0022001 00
軽量鋼矢板建込工(両側分)					SG1D0033001 00
	23. 0	m			単第0 -0083 表
軽量鋼矢板引抜工(両側分)					SG1D0033002 00
					NA Arte
	23. 0	m			単第0-0084 表
軽量鋼矢板土留 H=2.5m					Y1101010503レベル4
п–2. Эш					
	1	式			
軽量鋼矢板建込工(両側分)					SG1D0033001 00
					)\\\ feta
超目网友长习状工 (玉伽八)	37.5	m			単第0-0085 表
軽量鋼矢板引抜工(両側分)					SG1D0033002 00
	37. 5	m			単第0 -0086 表
土留支保工(軽量金属支保工)					Y1I01010503レベル4
1段					
1. 初十加工 /赵目人良十加工\	1	式			CO1D0000000 00
土留支保工(軽量金属支保工) 設置					SG1D0033008 00
以但					
	60. 5	m			単第0-0087 表
土留支保工(軽量金属支保工)					SG1D0033008 00
撤去					
					W the same of
	60. 5	m			単第0 −0088 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
土留材賃料					Y4999 レベル4
	1	式			
軽量鋼矢板・支保工賃料		- 4			F00023 00
単独					
	1	式			
開削水替工.	1	1			Y1I010109 レベル3
7411771 <u>—</u>					7.10.10.10.10.10.10.10.10.10.10.10.10.10.
   開削水替	1	式			Y1101010901レベル4
					11101010901 12 1/124
NO. OVERTINA	1	式			
ポンプ運転工					SG1D0042001 00
	2	Ħ			単第0-0089 表
マンホール工					Y1I0102 レベル2
	1	式			
組立マンホール工	*				Y1I010202 レベル3
	1	式			
組立0号マンホール	1	1			Y1I01020201レベル4
		<i>\$</i> ₩ □ □			
汚水用人孔鉄蓋(デザイン入・密閉ロック式)	2	箇所			F0025 00
φ 600用 T-25					10020
,,					
	2	組			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額		備考
円形0号(内径750) I種					TH003034	00
斜壁						
$600 \times 750 \times 300$						
	1	個				
円形0号(内径750)I種 斜壁					TH003036	00
$600 \times 750 \times 450$						
	1	個				
円形0号(内径750) I種 管取付け壁					TH003052	00
$750 \times 600$						
	1	個				
円形0号(内径750)I種 管取付け壁					TH003054	00
$750 \times 900$						
	1	個				
円形0号(内径750)I種 底版					TH003062	00
	2	個				
マンホール付属品 調整リング 600×100					TH003100	00
00071100	2	個				
マンホール付属品 調整リング	2	Ilici			TH003102	00
向記 600×150						
000 × 100	1	個				
無収縮モルタル 25kg袋	1	1121			TH003190	00
Longa						
	2	袋				
マンホール削孔費		25			TH003128	00
0・1号 (I種) 塩ビ管用, 径150用						••
~ □ / II , IE 100/   I	2	個所				

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
底部工(組立式)(組立0号マンホール)					SG1D0052001 00
	2	箇所			単第0-0092 表
組立0号マンホール					SG1D0052002 00
O号(内径750mm),楕円 深さ2m以下					
	2	箇所			単第0-0095 表
内副管					Y1I01020208レベル4
	1	箇所			
内副管取付工					SG1D0051002 00
	1	箇所			単第0-0098 表
内副管用マンホール継手					F0055 00
150–100					
	1	個			
硬質塩化ビニル管					F0057 00
VU φ 100					
	0.5	m			
90° 曲管(ST)					F0059 00
φ 100					
	1	個			
取付バンド					F0053 00
φ 170~280 アンカーホ <sup>*</sup> ルト付					
	2	個			
小型マンホール工					Y1I010203 レベル3
	1	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
小型マンホール(塩化ビニル製)					Y1I01020301レベル4
	1	<b></b>			
小型マンホール工(塩化ビニル製)	1	四//1			SG1D0057001 00
マンホール径300mm 起点および中間形式					
深さ2m以下 本管径150mm~200mm		<i>6</i> 4. ⇒r			What a and the
小口径鉄蓋(デザイン入・密閉ロック式)	1	箇所			単第0-0101 表 F0044 00
かり任政監() 9 42人 名(オ) 202 (4) 4 (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (4) (					10044 00
¥/N					
	1	組			
沈下防止盤(再生プラスチック) φ300用 T-25					F0045 00
	1	組			
沈下防止盤(コンクリート) φ300用 T-25		// 1.1.6			F0046 00
	1	組			
取付管およびます工		//3.2			Y1I0104 レベル2
	1	式			
管路土工	1	14			Y11010401 レベル3
管路掘削	1	式			Y1I01040101レベル4
官 67年刊					11101040101 / \///4
	1	式			
機械掘削工(小型バックホウ)					SG1D0001001 00
	13	m3			単第0 -0070 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
管路埋戻					Y1I01040102レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(小型バックホウ) 発生土	1	74			SG1D0002002 00
	10	m3			単第0-0073 表
機械投入埋戻工(小型バックホウ) 再生砂					SG1D0002002 00
	2	m3			単第0 -0075 表
発生土処理					Y1I01040103レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)	1	14			SG1E0003002 00
	2	m3			単第0 −0128 表
【直接工事費に含まれる処分費等】 「処分費等」の取扱いによる					#0041
受入費(発生土)					F00015 00
2 2 7 7 7 7	2	m3			
ます設置工					Y1I010402 レベル3
	1	式			
ます(塩化ビニル製)	_				Y1I01040202レベル4
	13	箇所			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
ます設置工(塩化ビニル製)		, ,=	, ,,—		SG1D0088004 00
ます径 200mm					
	11	箇所			単第0-0103 表
蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)					SG1D0088005 00
	0	ケケニ			)
鋳鉄製防護蓋 標準型 φ200 T-8A	2	箇所			単第0-0104 表   F0061 00
					F0061 00
	0	/==			
取付管布設工	2	個			Y11010403 レベル3
取的官和政工					111010403
	1	式			
取付管(硬質塩化ビニル管)					Y1I01040302レベル4
	1	式			
取付管布設および支管取付工 管径 150mm					SG1D0089002 00
		£2£2>			N/ http://www.nines.com
5.4. 佐 ナシル・トッド 大 5.4. 4.7	10	箇所			単第0 -0105 表
取付管布設および支管取付工 管径 150mm					SG1D0089002 00
		~~~~~			W/ fifth and a second
人+ #F T	3	箇所			単第0-0106 表
付帯工					Y1I0106 レベル2
	1	式			
舗装撤去工	1	170			Y1I010601 レベル3
HIII 25 (15)					7.0
	1	式			

数量	単位	単価	金額	備考
				Y1I01060101レベル4
300	m			
300	III			SPK25040307 00
300	m			単第0 -0108 表
				Y1I01060102レベル4
341	m2			
				SPK25040306 00
341	m2			単第0 −0109 表
				Y1I01060105レベル4
15	m3			
				SPK25040155 00
15	m3			単第0 −0110 表
				#0041
				F0028 00
35	+			
აა	L			Y1I010603 レベル3
	式			
	300 341 341 15	300 m  341 m2  341 m2  15 m3  15 m3	300 m  341 m2  341 m2  15 m3  35 t	300 m  341 m2  341 m2  15 m3  35 t

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
不陸整正					Y1I01060301レベル4
	341	m2			
不陸整正	541	IIIZ			SPK25040234 00
補足材料無し					
工品的部(大学 四言物)	341	m2			単第0-0111 表
下層路盤(車道・路肩部)					Y1I01060302レベル4
	96	m2			
下層路盤(車道・路肩部)					SPK25040235 00
全仕上り厚100mm 1層施工					
RC-30	96	m2			単第0 -0112 表
   上層路盤(車道・路肩部)	90	IIIZ			平分0 0112 衣 Y1I01060304レベル4
	96	m2			QDVQ5040007_00
上層路盤(車道・路肩部) RM-30					SPK25040237 00
全仕上り厚120mm 1層施工					
	96	m2			単第0 -0114 表
表層(車道・路肩部)					Y1I01060308レベル4
	264	m2			
表層(車道・路肩部)		1114			SPK25040244 00
平均幅員3.0m超					
1層当り平均仕上厚50mm					
64 YH /E/E ID T	264	m2			単第0-0115 表
舗装仮復旧工					Y1I010604 レベル3
	11	式			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
表層(車道・路肩部)					Y1I01060408レベル4
	77	m2			
表層(車道・路肩部) 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚30mm					SPK25040244 00
	77	m2			単第0 −0117 表
仮設工 					Y1I0205 レベル2
	1	式			
交通管理工					Y1J010121 レベル3
	1	式			
交通誘導警備員					Y1J01012101レベル4
	1	式			
交通誘導警備員B					R0369 00
	17	人			
**直接工事費** #0020計=支給品等(材料),無償貸付					
運搬費					Z0004
運搬費					YZZ04 レベル2
	1	式			

### 本工事費(単独) 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
運搬費					YZZ04001 レベル3
	1	式			
仮設材運搬費					YZZ04001004レベル4
	3.8	t			
仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬					S1000007 00
運搬距離 0.2km 製品長 12m以内					
表面长 12m以内	1	式			単第0 −0129 表
技術管理費					Z0006
技術管理費					YZZ06 レベル2
	1	式			
技術管理費	-				YZZ06001 レベル3
	1	式			
管内調査費	*				YZZ06001001レベル4
	1	式			
管路調査工					V0100 00
洗浄・カメラ調査・報告書含む					
	89. 1	m			単第0 -0121 表
共通仮設費率分					Z0019

# 本工事費(単独) 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
計算情報					率参照額
対象額					
率					
**共通仮設費計**					
**純工事費**					
ett III Me em th					
現場管理費					-t- /- III let
計算情報······ 対象額·······					率参照額
对象額					
率					
**工事原価**					
一般管理費率分					前払補正率…
計算情報					率参照額
対象額					平 多 思 俄
率					
契約保証費					
計算情報					
計算情報······ 対象額·······					当初請対額
率					当初対象額
一般管理費計					
700 E -200 E					
**工事価格**					

### 本工事費(単独) 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
<u> </u>	<u> </u>	7-17-	子Щ	75.118	NH A
**消費税相当額** 計算情報····· 対象額·······					
対象額					
率					
**工事費**					
**工事費計**					
**契約保証費計**					

推進用鉄筋コンクリート管

V0001

単第0-0001 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 推進工法用鉄筋コンクリート管 本 88 推進工 単第0-0002 表 85.0 m 単第0-0008 表 スクリュコンベヤ類撤去工 85.0 m 滑材注入工 単第0-0009 表 85.0 m 添加材注入工 単第0-0011 表 85.0 m 推進1m当り \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

推進工 V0002 単第0 -0002 表

当り 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 人 1 特殊作業員 3 人 普通作業員 2 人 機-18 トラック(クレーン装置付)運転 単第0-0003 表 ベーストラック4~4.5t積\_吊能力2.9t 1 日 機械器具損料(1) 推進装置 日 1 機械器具損料 (2) 単第0-0004 表 式 1 発動発電機運転費 単第0-0005 表 日 1 車上式プラント用トラック運転費 単第0-0006 表 1 日 諸雑費 #01 3 % 1m当たり m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

機-18 トラック(クレーン装置付)運転 S9057 単第0-0003 表 ベーストラック4~4.5t積\_吊能力2.9t 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 運転手(特殊) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 33.00 L トラック クレーン装置付 1.20 供用日 ベーストラック4~4.5t積吊能力2.9t 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* H 1 ベーストラック4~4.5t積 吊能力2.9t 軽油消費量(L/日) B=33 A=4運転労務数量(人/日) D=1.2機械損料数量(供用日/日) C=1労務単価の夜間等割増率 E=0

機械器具損料(2)

V0006

単第0-0004 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 先導体 個 1 標準ケーシング&スクリュ 36 個 ピンチ弁 個 1 カッタヘッド 個 1 油圧ホース 5.0m/本 17 本 電気ケーブルエアホース 5.5m/本 本 16 全体割増 式 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1

発動発電機運転費

V0022

単第0-0005 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 136 L 〈賃〉発動発電機(ディーゼル発電機) 定格容量100kVA 1.2 日 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1

車上式プラント用トラック運転費

V0007

単第0-0006 表

	,,,,,,				1 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
ダンプトラック運転 011_オンロード ディーゼル 4t積級	1. 13	В			単第0-0007 表
ダンプトラック運転 011_オンロード ディーゼル 4t積級	1. 13	日			単第0-0007 表
ダンプトラック運転 011_オンロード ディーゼル 4t積級	1. 13	F			単第0-0007 表
*** 単位当たり ***	1	日			

ダンプトラック運転

SM2203010

単第0-0007 表

011 オンロード ディーゼル 4t積級 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 運転手(一般) 0.03 人 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 L 1.40 ダンプトラック オンロード・ディーゼル 1.29 供用日 4t積級 タイヤ損耗費 ダンプトラック 4 t (良) 1.29 供用日 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 011 オンロード ディーゼル 4t積級 B=2A=1D=1.4 C=0.03 運転労務数量(人/日) 燃料消費量(L/日) 機械損料数量(供用日/日) 路面状況:良好 E=1.29F=1

スクリュコンベヤ類撤去工

V0003

単第0-0008 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 人 1 特殊作業員 人 普通作業員 2 人 機-18\_トラック(クレーン装置付)運転 単第0-0003 表 ベーストラック4~4.5t積\_吊能力2.9t 日 1 1m当り撤去工 m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

滑材注入工 V0004

単第0-0009 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 滑剤 48 単第0-0010 表 注入機械器具損料 1 m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

注入機械器具損料

V0008

単第0-0010 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 グラウトポンプ損料 4kW 横型単筒 1 日 グラウトミキサ損料 2kW 200L×上下2槽 日 1 推進1m当り m 滑剤ホース損料  $\phi$  12mm $\times$ 5.0m 12 本 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

添加材注入工 v0005

単第0-0011 表

					1 m
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
添加材					
	0. 21	kg			
機械器具損料					単第0-0012 表
DAPA HI Z CDST 1	1	m			1 3,50 3011 32
*** 単位当たり ***	1	m			
, , , , ,	_				

機械器具損料 V0021

単第0-0012 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 グラウトポンプ損料 4kW 横型単筒 1 日 グラウトミキサ損料 2kW 200L×上下2槽 日 1 推進1m当り m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)

SG1E0003002

単第0-0013 表

先上上連加上(4t情報, 2t情報, 機械傾込み)	201E0003	5002			単第0 -0013 衣 1 m3 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
ダンプトラック運転		7111	—	<u> </u>	単第0-0014 表
011_オンロード ディーゼル	0.90	目			1 //30 0011 54
4t積級					
1m3当り(計/10m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
*** 単位当たり ***	1	l mo			
A=2 山積0.28m3			B=1 4t積級		
C=2 [有]DID区間			D=23 12.0以	<b>F</b>	
E=1 路面状況:良好					

ダンプトラック運転

SM2203010

単第0-0014 表

011 オンロード ディーゼル 4t積級 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 運転手(一般) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 32.00 L ダンプトラック オンロード・ディーゼル 1.29 供用日 4t積級 タイヤ損耗費 ダンプトラック 4 t (良) 1.29 供用日 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 011 オンロード ディーゼル 4t積級 B=2 A=1運転労務数量(人/日) D=32燃料消費量(L/日) C=1機械損料数量(供用日/日) 路面状況:良好 E=1.29F=1

鉄筋コンクリート管布設工 SG1D0004001 単第0-0015 表 呼び径 250mm 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.31 人 特殊作業員 0.62 人 普通作業員 0.62 人 BH(クローラ型クレーン機能付)運転 単第0-0016 表 山積0.28m3(平積0.2)吊能力1.7t 0.31 日 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 諸雑費 #09 % 1 1m当り(計/10m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 呼び径 250mm A=2

BH(クローラ型クレーン機能付)運転

SM2800007

単第0-0016 表

山積0.28m3(平積0.2)吊能力1.7t 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 名称・規格など 単位 単価 金額 備考 数量 運転手(特殊) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 34.00 L 〈賃〉バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.28m3(平積0.2) 吊能力1.7t 1.50 供用日 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 山積0.28m3(平積0.2) 吊能力1.7t 運転労務数量(人/日) B=1 A=1燃料消費量(L/日) 機械賃料数量(供用日/日) D=1.5C = 34

坑口 (小口径) V0009

単第0-0017 表

10003				1 式 当
数量	単位	単価	金額	備考
2	箇所			単第0-0018 表
2	箇所			単第0-0021 表
1	式			
	数量 2 2	数量     単位       2     箇所       2     箇所	数量     単位     単価       2     箇所       2     箇所	数量     単位     単価     金額       2     箇所

発進坑口工 V0010

単第0-0018 表

箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 普通作業員 0.6 人 止水器 組 1 鋼材溶接工 単第0-0019 表 2.4 m 鋼材切断工 単第0-0020 表 4.8 m 機-18\_トラック(クレーン装置付)運転 単第0-0003 表 ベーストラック4~4.5t積\_吊能力2.9t 0.55 日 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1

頁0 -0068

鋼材溶接工 SG1E0098001 単第0 -0019 表

当り 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 0.010 人 溶接工 0.076 人 普通作業員 0.021 人 電力料 2.7 kW 被覆アーク溶接棒 高張力鋼用(JISZ3211)E4916 0.4 kg 棒径5.0mm 電気溶接機 交流アーク式(手動・電撃防止器内蔵型) 日 0.076<u>定格電流250A</u> 諸雑費 #09 30 % \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 電力料【登録単価CODE】(kWh) A=1

鋼材切断工 SG1E0098002 単第0 -0020 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.007 人 溶接工 0.053 人 普通作業員 0.020 人 酸素 圧縮,純度99.6%以上 0.163 m3ボンベ 溶解アセチレン 0.028 kg 諸雑費 #09 30 % \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

到達坑口工 V0011

単第0-0021 表

箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 普通作業員 0.6 人 止水器 組 1 鋼材溶接工 単第0-0019 表 2.4 m 鋼材切断工 単第0-0020 表 4.8 m 機-18\_トラック(クレーン装置付)運転 単第0-0003 表 ベーストラック4~4.5t積\_吊能力2.9t 0.55 日 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1

鏡切り V0013

単第0-0022 表

,	70010				1 式 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
発進鏡切り工	2	箇所			単第0-0023 表
到達鏡切り工	2	箇所			単第0-0024 表
*** 単位当たり ***	1	式			

発進鏡切り工 V0014

単第0-0023 表

箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.019 人 溶接工 0.038 人 普通作業員 0.019 人 諸雑費 #09 10 % \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1

到達鏡切り工	V0015	<b>~</b>	Ima > \		単第0-0024 表	页0 0013
					1	箇所 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
土木一般世話役	0.019	人				
溶接工	0. 038	人				
普通作業員	0.019	人				
諸雑費	10	%			#09	
*** 単位当たり ***	1	箇所				
			1			

推進設備等設置撤去

V0017 単第0-0025 表 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 単第0-0026 表 推進用機器据付撤去工 箇所 2 先導体据付工 単第0-0027 表 台 単第0-0028 表 先導体搬出工 台 2 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1

推進用機器据付撤去工

V0018

単第0-0026 表

箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 2 人 特殊作業員 人 4 普通作業員 5 人 溶接工 2 人 〈作〉トラッククレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊,オペレータ付 日 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1

#\\\\ #\\		池.	<b>上</b> 里恤表		W trianger of the control of the con	頁0 -0076	
先導体据付工	V0019				単第0-0027 表 1	台 当り	
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	, ,	
土木一般世話役	1	人					
特殊作業員	2	人					
普通作業員	2	人					
機-18_トラック(クレーン装置付)運転 ベーストラック4~4.5t積_吊能力2.9t	1	日			単第0-	-0003 表	
*** 単位当たり ***	1	台					

先導体搬出工 V0020

単第0-0028 表

					台 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役		ı			
	1	人			
特殊作業員					
	2	人			
   普通作業員					
	1.5	人			
   機-18_トラック(クレーン装置付)運転					単第0-0003 表
機-18_トノック (クレーン 装直刊) 連転   ベーストラック4~4. 5t積_吊能力2. 9t	1	日			甲第0⁻0003 衣 
. , , , , , = = = = = = = = = = = = = =	_				
   *** 単位当たり ***	1	台			
	1				

ポンプ運転工

SG1D0107001

単第0-0029 表

排水量 0(m3/h)以上40(m3/h)未満 作業時排水 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 特殊作業員 0.14 人 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 22 L 〈賃〉建設用ポンプ(水中ポンプ) 口径150mm, 揚程10m 1.200 日 1\*1.2 7.5kw 〈賃〉発動発電機(ディーゼル発電機) 定格容量25kVA 1.200 1\*1.2 日 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 諸雑費 #09 3 % \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 排水量 0(m3/h)以上40(m3/h)未満 作業時排水 B=1A=1

薬液注入工

VSG1003901

単第0-0030 表

<b>美</b> 液注入工	VSG10039	01		単	第0-0030 表		
14 上流	业/, 目	77 \T-	)\\\/\T	<i>∧ फद</i>	1	本	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
土木一般世話役	0.092	人					
	0.092	人					
特殊作業員							
	0. 277	人					
Action to all the							
普通作業員	0.104	ı					
	0. 184	人					
注入材料							
溶液型無機瞬結タイプ	552. 000	L					
ボーリングマシン							
油圧式	0. 184	日					
薬液注入ポンプ	0. 184	日					
吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0,101						
削孔消耗材料費							
	2. 890	m					
削孔消耗材料費							
日17L1日本七亿1个个1月	1. 300	m					
	1.000	111					
注入消耗材料費							
	0. 552	kL					
諸雑費	1	式					
	1	11					
*** 単位当たり ***	1	本					

本等ティー

<b>薬液注入工</b>	VSG1003902				単第0 -0031 表			
15 下流					_	1	本	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考		
土木一般世話役	0.093	人						
特殊作業員	0. 278	人						
普通作業員	0. 185	人						
注入材料 溶液型無機瞬結タイプ	530. 000	L						
ボーリングマシン 油圧式 5. 5kW級	0. 185	日						
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0. 185	目						
削孔消耗材料費	3. 120	m						
削孔消耗材料費	1. 300	m						
注入消耗材料費	0. 530	kL						
諸雑費	1	式						
*** 単位当たり ***	1	本						

薬液注入工

VSG1003903

単第0-0032 表

<b>柴液注入工</b>	VSG10039	03		単	.第0 -0032 表		
[15 上流	ж. н	))( (4	)\\ /\ta'	Λ dat	1	本	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
土木一般世話役	0. 092	人					
	0.092						
特殊作業員							
	0. 277	人					
普通作業員							
	0. 185	人					
注入材料							
溶液型無機瞬結外で	528. 000	L					
	020.000						
ボーリングマシン							
油圧式	0. 185	日					
5. 5kW級							
薬液注入施工機器 薬液注入ポンプ	0.105	Н н					
栗攸注ハホンノ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa	0. 185	日					
削孔消耗材料費							
111101114011417	3. 100	m					
削孔消耗材料費							
	1. 300	m					
分 7							
注入消耗材料費	0. 528	kL					
	0. 526	KL					
諸雑費							
	1	式					
*** 単位当たり ***	1	本					

薬液注入工

VSG1003904

単第0-0033 表

表液注人上 10. 工法	VSG1003904			単第0-0033 表 1 本 当り			
<u>16 下流</u> 名称・規格など	数量	単位	単価	金額			
土木一般世話役	0.092	人	7-1144	TL DX	vm · J		
特殊作業員	0. 275	人					
普通作業員	0. 183	人					
注入材料 溶液型無機瞬結タイプ	523. 000	L					
ボーリングマシン							
油圧式 5. 5kW級 薬液注入施工機器	0. 183	日					
薬液注入ポンプ 吐出量5~20L/min×2圧力9.8MPa 削孔消耗材料費	0. 183	日					
	3. 060	m					
削孔消耗材料費	1.300	m					
注入消耗材料費	0. 523	kL					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	本					

注入設備据付·解体工(車上)

SG1D0039004

単第0-0034 表

現場 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 2.0 人 特殊作業員 2.6 人 普通作業員 3.7 人 機-01 トラック(クレーン装置付)運転 単第0-0035 表 ベーストラック4~4.5t積\_吊能力2.9t 時間 14.5 トラック 普通型 2\*1.7 3.400 日 \_\_<u>4~</u>4.5t積 供用日の割増率α 諸雑費 式 1 トラック損料(注入時) 単第0-0036 表 2.041 日 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 現場 1 1本当り注入量(kL/本) 総注入量(kL) A=6.399 B=0.533D=1.7C=101日当り施工本数(本) 供用日の割増率α

機-01\_トラック(クレーン装置付)運転

S9056

単第0-0035 表

幾-01_トラック(クレーン装置付)運転	S9056				単第0-0035 表			
ベーストラック4〜4.5t積_吊能力2.9t 名称・規格など	数量	単位	単価	金額		1 備考	時間	当り
<u>名称・規格など</u>   運転手(特殊)	<u> </u>	<u> </u>	- 単価	金領				
(1) /水/	0.17	人						
軽油								
パトロール給油,2~4KL積載車給油	5. 30	L						
トラック								
クレーン装置付	1	時間						
ベーストラック4~4.5t積吊能力2.9t								
諸雑費	4	-1-						
	1	式						
*** 単位当たり ***	1	時間						
A=4 ベーストラック4~4.5t積_吊能力2.9	0+		B=0	 価の夜間等割増率				
C=0 特殊運転手数量(人/h) 省略=自動計	gi 篁		D=0	闡の後間等前増率 費量(L/h)標準=省Ⅰ	格			
17/12/21/31/32/2017 11/11 13/11/	21		2 3/11/11/2					
		1						

トラック損料(注入時)

SG1E0039001 単第0 -0036 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 トラック クレーン装置付 日 1 ベーストラック4~4.5t積吊能力2.9t トラック 普通型 日 1 4~4.5t積 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1

圧入掘削積込み工

SG1D0602001

単第0-0037 表

上人掘削槓込み上	SG1D0602	001			単第0-0037 表		
Fび径 1,500mm 粘性						1 m	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考	
土木一般世話役							
	0. 133	人					
特殊作業員							
	0. 133	人					
A-7-7 11-7 11-11							
普通作業員		t					
	0. 267	人					
						₩ ## 0 0000 ±	
機-01_圧入機運転 	0.0	마는 티티				単第0-0038 表	•
摇動圧入機	0.8	時間					
<u>呼び径 1,500mm</u> 機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転						 単第0-0039 表	,
機=01_ドフクライン及いクラムシェル連転	0. 421	時間				平第0-0039 衣 0.8/1.9	
// バケット容量(平積0.15~0.2m3)	0.421	一山川				0. 8/ 1. 9	
〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型)							
16t吊,オペレータ付	0. 133	目					
排1~3, 2011, 2014	0. 155	H					
諸維費							
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1	式					
	1	7					
M HANGE 10							
*** 単位当たり ***	1	m					
A=1 粘性土			B=1				
C=1 呼び径 1,500mm				動圧入機			
E=3 【F】圧入機損料(時間)				入機の燃料消費量(L/時	間)		
1 0 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1			,,,,,,	7 1/2 - //// 11139 = (2/ - 3]	1.47		

機-01\_圧入機運転

SM01G0001

単第0-0038 表 揺動圧入機 呼び径 1,500mm 時間 当り 名称・規格など 単位 単価 金額 備考 数量 運転手(特殊) 0.17 人 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 3.3 L 圧入機損料 時間 φ 1500 1.00 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 時間 1 揺動圧入機 呼び径 1,500mm B=1 A=1圧入機損料【登録単価CODE】(時間) 運転労務数量(人/時間) D=0.17 C=3燃料消費量(L/時間) 機械損料数量(時間) E=3.3F=1

機-01 ドラグライン及びクラムシェル運転

SM0102040 単第0-0039 表 061\_油圧クラムシェル テレスコピック 名称・規格など バケット容量(平積0.15~0.2m3) 時間 単位 単価 備考 数量 金額 運転手(特殊) 人 0.16 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 5.90 L ドラグライン及びクラムシェル 油圧クラムシェル・テレスコピック式 1.00 時間 平積0.15~0.2m3 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 時間 1 061\_油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積0.15~0.2m3) B=1 A=6運転労務数量(人/時間) 燃料消費量(L/時間) C=0.16D=5.9機械損料数量 E=1

圧入掘削積込み工

SG1D0602001

単第0-0040 表

二八畑則碩込み上	SG1D0602	2001		- 単	第0 -0040 表		
予び径 1,500mm 砂質							m 🗎
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考	
土木一般世話役							
	0. 150	人					
特殊作業員							
	0. 150	人					
** · · · · · · · · · · · · · · · · · ·							
普通作業員	0.300	人					
	0.300						
機-01_圧入機運転						単第0-0038	表
援動圧入機 揺動圧入機	0.9	時間				+350 0000	1
呼び径 1,500mm	0.0	d led					
機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転						単第0-0039	表
061_油圧クラムシェル テレスコピック	0. 474	時間				0.9/1.9	
バケット容量(平積0.15~0.2m3)							
〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型)							
16t吊, オペレータ付	0. 150	目					
排1~3, 2011, 2014							
諸雑費							
	1	式					
*** 単位当たり ***	1						
本本本 単位目だり 本本本	1	m					
A=2 砂質土			B=3 適用範	III N≦30			
C=1 呼び径 1,500mm			D=1 揺動圧	1. 从楼			
E=3 【F】圧入機損料(時間)				の燃料消費量(L/時間)			
			1 31 3 /1/2	1.7 ////			
	1	1					

ケーシング溶接工

SG1D0602002

単第0-0041 表

ママノ (付)女工	3010007	2002			中第0 0041 衣
Fび径 1,500mm					1 箇所 当
名称・規格など ケーシング溶接工	数量	単位	単価	金額	備考
ケーシング溶接工					単第0-0042 表
	4.7	m			
	1	111			
		6-6			
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=1 呼び径 1,500mm					
		-			

ケーシング溶接工

SG1E0602001 単第0 -0042 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 土木一般世話役 0.15 人 溶接工 0.30 人 諸雑費 #09 % 22 1m当り \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

ケーシング引上げ工

SG1D0602003

単第0-0043 表

呼び径 1,500mm 引上げ延長 箇所 当り 名称・規格など 単位 単価 金額 数量 ケーシング引上げ工 単第0-0044 表 呼び径 1,500mm 0.9 m 揺動圧入機 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 引上げ延長 B=1 呼び径 1,500mm A=1圧入機損料【登録単価CODE】(時間) 揺動圧入機 C=1 $\mathbb{D}=3$ 圧入機の燃料消費量(L/時間) E=3.3

ケーシング引上げ工

SG1E0602002

単第0-0044 表

呼び径 1,500mm 揺動圧入機 当り 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 土木一般世話役 0.62 人 特殊作業員 0.62 人 普通作業員 1.24 人 機-01 圧入機運転 単第0-0038 表 揺動圧入機 時間 5.0 呼び径 1,500mm 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 日 0.62 排1~3, 2011, 2014 諸雑費 式 1 1m当り(計/10m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 揺動圧入機 A=1呼び径 1,500mm B=1 圧入機の燃料消費量(L/時間) C=3【F】圧入機損料(時間) D=3.3

底盤コンクリート打設工

SG1D0603001

単第0-0045 表

	5010000	5001			1	m3 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	mo
土木一般世話役	0. 26	人				
特殊作業員	0.26	人				
普通作業員	0. 52	人				
コンクリート	10. 4	m3				
諸雑費	2	%			#09	
1m3当り						
*** 単位当たり ***	1	m3				
A=2 地下水位以下等の場合 C=1 -			B=4 水中コン	ンクリート【登C】(m	3)	
	1	1				

機械設置撤去工

SG1D0604001

単第0-0046 表

呼び径 1,500mm 口 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 0.17 人 特殊作業員 0.17 人 普通作業員 0.34 人 機-01 圧入機運転 単第0-0047 表 揺動圧入機 1.4 時間 呼び径 1,500mm 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 0.17 日 排1~3, 2011, 2014 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 口 1 呼び径 1,500mm B=1 揺動圧入機 A=1圧入機損料【登録単価CODE】(時間) 圧入機の燃料消費量(L/時間) C=3D=3.3

機-01\_圧入機運転

SM01G0001 単第0-0047 表 揺動圧入機 呼び径 1,500mm 時間 当り 名称・規格など 単位 単価 金額 備考 数量 運転手(特殊) 0.15 人 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 3.3 L 圧入機損料 時間 φ 1500 1.00 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 時間 1 揺動圧入機 呼び径 1,500mm B=1 A=1圧入機損料【登録単価CODE】(時間) 運転労務数量(人/時間) D=0. 15 C=3燃料消費量(L/時間) 機械損料数量(時間) E=3.3F=1

うわ水排水工

SG1D0607001

単第0-0048 表

箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.12 人 普通作業員 0.12 人 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊,オペレータ付 0.12 日 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 諸雑費 #09 7 % \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1

SG1D0608001

スライム処理工

単第0-0049 表

		_	1		1 箇所 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
名称・規格など 土木一般世話役	0. 17	人			
特殊作業員	0. 17	人			
普通作業員	0. 17	人			
諸維費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	箇所			

側溝清掃車運搬	S1030031				単第0-0050 表			
運搬距離 31.0km超え41.0km以下						100	m3	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考		
普通作業員	14. 493	人						
機-19_側溝清掃車運転 ブロワ式 ホッパ容量9.0m3_風量40m3/min	14. 493	Ħ				単第0- 100/6. !	-0051	表
諸雑費	1	式						
*** 合計 ***	100	m3						
*** 単位当たり ***	1	m3						
A=5 運搬距離_31.0km超え41.0km以下								

機-19\_側溝清掃車運転 S9000083 単第0-0051 表 ブロワ式 ホッパ容量9.0m3\_風<u>量40m3/min</u> 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 運転手(一般) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 84.00 L 側溝清掃車 ブロワ式 1.00 供用日 ホッパ容量9.0m3風量40m3/min 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 ホッパ容量9.0m3\_風量40m3/min 運転労務数量(人/日) B=1 A=1燃料消費量(L/日) 機械損料数量(供用日/日) D=1C=84

円形覆工板設置工

SG1D0609001

単第0-0052 表

呼び径 1,500mm 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.04 人 特殊作業員 0.04 人 普通作業員 0.08 人 トラック運転 単第0-0053 表 021\_クレーン装置付 0.30 時間 ベーストラック4t級 吊能力2.9t 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 呼び径 1,500mm A=1

トラック運転

SM0103020

単第0-0053 表

021\_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t 時間 当り 名称・規格など 単位 単価 金額 備考 数量 運転手(特殊) 0.17 人 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 5.30 L トラック クレーン装置付 時間 1.00 ベーストラック4~4.5t積吊能力2.9t 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 時間 1 021 クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t B=14 A=2C=0.17運転労務数量(人/時間) 燃料消費量(L/時間) D=5, 3機械損料数量 E=1

円形覆工板撤去工 SG1D0609002 単第0-0054 表 呼び径 1,500mm 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.04 人 普通作業員 0.04 人 トラック運転 単第0-0053 表 021\_クレーン装置付 時間 0.29 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 呼び径 1,500mm A=1

機械投入埋戻工(バックホウ)

SG1D0002003

**単第0-0055** 表

援慨投入理戻上(ハックかり)	SG1D0003	2003		<u> </u>	甲第0 -0055 表
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m3 当り 備考
土木一般世話役		7111	<u></u> Тіщ	亚州	VHI " J
	2. 5	人			
普通作業員					
	3.8	人			
機-01_バックホウ運転					単第0-0056 表
113_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3)	7. 6	時間			
タンパ締固め					単第0−0057 表
	100	m3			
諸雑費					
	1	式			
1m3当り(計/100m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
イイイ 中世当たり イイイ	1	III3			
A=1 山積0.28m3			C=6 材料別近	余	

機-01 バックホウ運転

SM0102020

単第0-0056 表

113 標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3) 時間 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 運転手(特殊) 0.17 人 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 5.90 L バックホウ(クローラ型) 標準型·排2 時間 1.00 山積0.28/平積0.2m3 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 時間 1 113\_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3) B=1 A=3燃料消費量(L/時間) C=0.17運転労務数量(人/時間) D=5.9機械損料数量 E=0

タンパ締固め

SPK25040021

単第0-0057 表

当り m3標準単価: 97. 16% 材料構成比: 1.67% 市場単価構成比: 1,658.20000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 〈賃〉タンパ(ランマ) タンパ及びランマ KTPC00020 質量60~80kg 質量60~80kg 1.17% KTPT00020 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 51, 21% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 45.95% RTPT00002 ガソリン, レギュラー ガソリンレギュラースタンド TTPC00014 スタンド渡し、スタンド給油 1.67% TTPT00014 積算単価 積算単価 EP001 -(全ての費用) A=1

コンクリート

SPK25040157

単第0-0058 表

幾械構成比: 3.50% 労務構成比: 代表機労材規格(積算地区)	34.96% 材 構成比	料構成比: 61.5 単価(積算地区)	54% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価: 単価(東京地区)	36, 531. 000 備考
〈賃〉バックホウ(クローラ型クレーン機能付) 山積0.8m3(平積0.6) 吊能力2.9t 排1~3,2011,2014	3. 31%	十一四(竹丹チャロロン)	バックホウ [クローラ型クレーン付] 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t	平圃(水水适应)	KTPC00006 KTPT00006
その他(機械)			その他(機械)		ЕК009
特殊作業員	10.07%		特殊作業員		RTPC00001 RTPT00001
普通作業員	9. 38%		普通作業員		RTPC00002 RTPT00002
土木一般世話役	7. 04%		土木一般世話役		RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	6. 40%		運転手(特殊)		RTPC00006 RTPT00006
その他(労務)			その他(労務)		ER009
レディーミクストコンクリート指定品 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材40 W/C(60%), 種別(高炉)	59. 80%		生コンクリート 高炉 24-12-25(20) W/C 55%		TTPCD0010 TTPT00343
軽油 パトロール給油, 2~4KL積載車給油	1. 65%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013

コンクリート

SPK25040157

単第0-0058 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-40BB バックホウ(クレーン機能付)打設 当り m334.96% 材料構成比: 61.54% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 36, 531, 00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 B=2 A=1C=2F=2 一般養生 18-8-40BB -(全ての費用) K=1T=1

圧入掘削積込み工

SG1D0602001

単第0-0059 表

E入掘削積込み工	SG1D0602	001			単第0 -0059 表	
Fび径 2,000mm 粘性						1 m
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考
土木一般世話役						
	0. 133	人				
特殊作業員						
	0. 133	人				
普通作業員						
	0. 267	人				
機-01_圧入機運転						単第0-0060 表
揺動圧入機	0.8	時間				
呼び径 2,000mm						
機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転						単第0-0061 表
061_油圧クラムシェル テレスコピック	0.421	時間				0.8/1.9
バケット容量(平積0.6m3)						
〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型)						
16t吊, オペレータ付	0. 133	目				
排1~3, 2011, 2014						
諸雑費						
	1	式				
WALNES IN						
*** 単位当たり ***	1	m				
a a Mel Lett. I			D 1	* III 66 III . 11 / F		
A=1 粘性土				適用範囲 N≦5		
C=3 呼び径 2,000mm				系動圧入機 5.3.6% を飲い ※ # # ⑺ / 四	- HH)	
E=3 【F】圧入機損料(時間)			F=3. 3	E入機の燃料消費量(L/時	f間)	
	1		1		1	

機-01\_圧入機運転 SM01G0001 単第0-0060 表 揺動圧入機 呼び径 2,000mm 時間 当り 名称・規格など 単位 単価 金額 備考 数量 運転手(特殊) 0.17 人 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 3.3 L 圧入機損料 時間 φ 1500 1.00 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 時間 1 揺動圧入機 呼び径 2,000mm B=3 A=1圧入機損料【登録単価CODE】(時間) 運転労務数量(人/時間) D=0.17 C=3燃料消費量(L/時間) 機械損料数量(時間) E=3.3F=1

機-01 ドラグライン及びクラムシェル運転

SM0102040

単第0-0061 表

061\_油圧クラムシェル テレスコピック 名称・規格など バケット容量(平積0.6m3) 時間 単位 単価 備考 数量 金額 運転手(特殊) 人 0.16 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 L 16.00 ドラグライン及びクラムシェル 油圧クラムシェル・テレスコピック式 時間 1.00 平積0.6m3 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 時間 1 061\_油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積0.6m3) A=6B=6 運転労務数量(人/時間) 燃料消費量(L/時間) C=0.16D=16 機械損料数量 E=1

圧入掘削積込み工

SG1D0602001

単第0-0062 表

呼び径 2,000mm 砂質土 当り 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 土木一般世話役 人 0.150 特殊作業員 人 0.150 普通作業員 0.300 人 単第0-0060 表 機-01 圧入機運転 揺動圧入機 時間 0.9 呼び径 2,000mm 機-01 ドラグライン及びクラムシェル運転 単第0-0061 表 061 油圧クラムシェル テレスコピック 時間 0.9/1.90.474バケット容量(平積0.6m3) 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 0.150 日 排1~3,2011,2014 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 砂質土 適用範囲 N≦30 A=2B=3C=3呼び径 2,000mm D=1揺動圧入機 E=3【F】圧入機損料(時間) F=3.3圧入機の燃料消費量(L/時間)

ケーシング溶接工

SG1D0602002

単第0-0063 表

数量 6.3	単位 m	単価	金額	1 箇所 当 備考 単第0-0042 表
6. 3		÷+>   Ш	. 11·24	単第0-0042 表
	m			
1				
1	箇所			
		1 箇所	1 箇所	1       箇所         1       1         2       1         3       1         4       1         5       1         6       1         7       1         8       1         9       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         1       1         2       2 <t< td=""></t<>

ケーシング引上げ工

SG1D0602003

単第0-0064 表

呼び径 2,000mm 引上げ延長 箇所 当り 名称・規格など 単位 単価 金額 数量 ケーシング引上げ工 単第0-0065 表 呼び径 2,000mm 0.9 m 揺動圧入機 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 引上げ延長 呼び径 2,000mm B=3 A=1圧入機損料【登録単価CODE】(時間) 揺動圧入機 C=1 $\mathbb{D}=3$ 圧入機の燃料消費量(L/時間) E=3.3

ケーシング引上げ工

SG1E0602002

単第0-0065 表

呼び径 2,000mm 揺動圧入機 当り 名称・規格など 単位 単価 備考 数量 金額 土木一般世話役 0.62 人 特殊作業員 0.62 人 普通作業員 1.24 人 機-01 圧入機運転 単第0-0060 表 揺動圧入機 時間 5.0 呼び径 2,000mm 〈作〉ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 日 0.62 排1~3, 2011, 2014 諸雑費 式 1 1m当り(計/10m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 揺動圧入機 A=3呼び径 2,000mm B=1 圧入機の燃料消費量(L/時間) C=3【F】圧入機損料(時間) D=3.3

继续到黑极土工

機設置撤去工	SG1D0604	1001			単第0-0066 表	
び径 2,000mm 名称・規格など	数量	単位	単価	金額		<u> </u>
土木一般世話役	0.17	人	- 平順	∆E 招尺		VH <sup>≁</sup> →
特殊作業員	0. 17	人				
普通作業員	0.34	人				
幾-01_圧入機運転 揺動圧入機 呼び径 2,000mm	1.4	時間				単第0-0067 表
(作>ラフテレーンクレーン(油圧伸縮ジブ型) 16t吊, オペレータ付 排1~3, 2011, 2014	0. 17	日				
諸維費	1	式				
*** 単位当たり ***	1	口				
A=3呼び径 2,000mmC=3圧入機損料【登録単価CODE】(時	間)		B=1 指 D=3.3 <i>E</i>	活動圧入機 E入機の燃料消費量(L/	時間)	

機-01\_圧入機運転

SM01G0001

単第0-0067 表 揺動圧入機 呼び径 2,000mm 時間 当り 名称・規格など 単位 単価 金額 備考 数量 運転手(特殊) 0.15 人 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 3.3 L 圧入機損料 時間 φ 1500 1.00 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 時間 1 揺動圧入機 B=3 呼び径 2,000mm A=1圧入機損料【登録単価CODE】(時間) 運転労務数量(人/時間) D=0. 15 C=3燃料消費量(L/時間) 機械損料数量(時間) E=3.3F=1

円形覆工板設置工 SG1D0609001 単第0-0068 表 呼び径 2,000mm 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.04 人 特殊作業員 0.04 人 普通作業員 0.08 人 トラック運転 単第0-0053 表 021\_クレーン装置付 0.30 時間 ベーストラック4t級 吊能力2.9t 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 呼び径 2,000mm A=3

円形覆工板撤去工 SG1D0609002 単第0-0069 表 呼び径 2,000mm 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.04 人 普通作業員 0.04 人 トラック運転 単第0-0053 表 021\_クレーン装置付 時間 0.29 ベーストラック4t級 吊能力2.9t 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 呼び径 2,000mm A=3

機械掘削工(小型バックホウ)

SG1D0001001

単第0-0070 表

	50150001				1 m3 当以
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役					
	2. 4	人			
普通作業員					
	6. 7	人			
Like to I Till & b. 1 . L. VIII +-					)\\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\ \\
機-18_小型バックホウ運転 113_標準型 排2	2. 273	日日			単第0-0071 表 100/44
山積0.13m3(平積0.10m3)	2.213				100/ 14
諸雑費					
	1	式			
1m3当り(計/100m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
	1	lli o			
A=2 山積0.13m3					

機-18 小型バックホウ運転 SM1802010 単第0-0071 表 113 標準型 排2 山積0.13m3(平積0.10m3) 日 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 運転手(特殊) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 23.00 L 小型バックホウ(クローラ型) \_ 標準型・排2 1.78 供用日 山積0.13/平積0.10m3 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 113\_標準型 排2 山積0.13m3(平積0.10m3) B=13 A=3燃料消費量(L/日) 運転労務数量(人/日) D=23C=1機械損料数量(供用日/日) E=1.78

機械掘削工(バックホウ)

SG1D0001002

単第0-0072 表

m3名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 1.9 人 普通作業員 5.0 人 機-01\_バックホウ運転 単第0-0056 表 113\_標準型 排2 時間 11.1 山積0.28m3(平積0.2m3) 諸雑費 式 1 1m3当り(計/100m3) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m3山積0.28m3 A=1

機械投入埋戻工(小型バックホウ) SG1D0002002 単第0-0073 表 発生土 m3名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 2.5 人 普通作業員 3.8 人 単第0-0071 表 機-18\_小型バックホウ運転 113\_標準型 排2 1.538 日 100/65山積0.13m3(平積0.10m3) タンパ締固め 単第0-0057 表 100 m3諸雑費 式 1 1m3当り(計/100m3) \*\*\* 単位当たり \*\*\* m31 山積0.13m3 B=6 材料別途 A=2

機械投入埋戻工(バックホウ) 発生土

普通作業員

諸雑費

A=1

SG1D0002003 単第0-0074 表 m3名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 2.5 人 3.8 人 単第0-0056 表 機-01\_バックホウ運転 113\_標準型 排2 時間 7.6 山積0.28m3(平積0.2m3) タンパ締固め 単第0-0057 表 100 m3式 1 1m3当り(計/100m3) \*\*\* 単位当たり \*\*\* m31 山積0.28m3 C=6 材料別途

機械投入埋戻工(小型バックホウ)

SG1D0002002

単第0-0075 表 再生砂 m3名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 土木一般世話役 2.5 人 普通作業員 3.8 人 再生砂 126, 300 m3機-18 小型バックホウ運転 単第0-0071 表 113\_標準型 排2 1.538 100/65 日 山積0.13m3(平積0.10m3) タンパ締固め 単第0-0057 表 100 m3諸雑費 式 1 1m3当り(計/100m3) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m3山積0.13m3 A=2B=2 再生砂 土量変化率を考慮した埋戻土量(m3/100m3) D=126.3

単価

金額

機械投入埋戻工(バックホウ) 再生砂

土木一般世話役

機-01 バックホウ運転

山積0.28m3(平積0.2m3)

\*\*\* 単位当たり \*\*\*

山積0.28m3

土量変化率を考慮した埋戻土量(m3/100m3)

113\_標準型 排2

1m3当り(計/100m3)

タンパ締固め

普通作業員

再生砂

諸雑費

A=1

E=126.3

名称・規格など

SG1D0002003

単位

人

人

m3

時間

m3

式

m3

C=2

再生砂

数量

2.5

3.8

126, 300

7.6

100

1

1

頁0 -0126 単第0-0076 表 m3備考 単第0-0056 表 単第0-0057 表

発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)

SG1E0003002

単第0-0077 表

発生土連搬上(4t槓級,2t槓級,機械槓込み)	SG1E0003	3002			単第0 -0077 表			
0. 13m3						1	m3	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考		
ダンプトラック運転						単第0-	-0078 表	
011_オンロード ディーゼル	1.80	目						
2t積級								
1m3当り(計/10m3)								
*** 単位当たり ***	1	m3						
A=3 山積0.13m3			C=2 [有]DII	区間				
D=21 11.0以下			E=1 路面状	沈:良好				

ダンプトラック運転

SM2203010

単第0-0078 表

011 オンロード ディーゼル 2t積級 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 備考 金額 運転手(一般) 人 1.00 軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油 21.00 L ダンプトラック オンロード・ディーゼル 1.29 供用日 2t積級 タイヤ損耗費 ダンプトラック 2 t (良) 1.29 供用日 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 011 オンロード ディーゼル 2t積級 B=1A=1運転労務数量(人/日) D=21燃料消費量(L/日) C=1機械損料数量(供用日/日) 路面状況:良好 E=1.29F=1

CC1E0002002

発生土連搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)	SG1E0003	002		単第0	-0079 表
0. 28m3					1 m3 当 ½
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
ダンプトラック運転		, ,=	. , , , ,		単第0-0014 表
011_オンロード ディーゼル	0.90	目			1 2/00
4t積級	0.00				
1m3当り(計/10m3)					
11110 Δ 7 (μ1/ 101110)					
de de de HYLYL	1	0			
*** 単位当たり ***	1	m3			
1.50			n d fittiget		
A=2			B=1 4t積級		
C=2 [有]DID区間			D=23 12.0以 <sup>-</sup>		
E=1 路面状況:良好					

硬質塩化ビニル管布設工 SG1D0006001 単第0-0080 表 呼び径 200mm 名称・規格など 硬質塩化ビニル管設置【材工共】 数量 単位 単価 金額 備考 管径200mm 1 m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m [規]20m以上 呼び径 200mm A=2 B=1 C=1D=1

**運航指揮がより築大部士** 

硬質塩化ビニル管布設工	SG1D0006001			単第0 -0081 表				
呼び径 150mm					1	m 当り		
<u> 名称・規格など</u>	数量	単位	単価	金額	備考			
名称・規格など 硬質塩化ビニル管設置【材工共】 管径150mm	1	m						
*** 単位当たり ***	1	m						
A=1 呼び径 150mm C=1 -			B=1 [規]20 D=1 -	加以上				

砂基礎工(機械施工)

SG1D0019002 単第0 -0082 表

名称・規格など 砂基礎設置【手間のみ】 機械施工 m3数量 単位 単価 金額 備考 1 m3\*\*\* 単位当たり \*\*\* m31 材料別途 [規]10m3以上 A=3 D=1 F=1 E=1

軽量鋼矢板建込工(両側分)

SG1D0033001

単第0-0083 表 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 2.0 人 特殊作業員 2.0 人 普通作業員 6.0 人 機-01 バックホウ運転 単第0-0056 表 113\_標準型 排2 11.6 時間 山積0.28m3(平積0.2m3) 諸雑費 式 1 1m当り(計/100m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 山積0.28m3 B=2 掘削深 2.0m以下 A=3

軽量鋼矢板引抜工(両側分)

SG1D0033002

単第0-0084 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.9 人 特殊作業員 0.9 人 普通作業員 2.7 人 〈作〉トラッククレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊,オペレータ付 1.0 日 諸雑費 式 1 1m当り(計/100m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m TC4.9t吊 B=2 掘削深 2.0m以下 A=1

軽量鋼矢板建込工(両側分)

SG1D0033001

単第0-0085 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 2.4 人 特殊作業員 2.4 人 普通作業員 7. 2 人 機-01 バックホウ運転 単第0-0056 表 113\_標準型 排2 12.5 時間 山積0.28m3(平積0.2m3) 諸雑費 式 1 1m当り(計/100m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 山積0.28m3 B=3 掘削深 2.5m以下 A=3

軽量鋼矢板引抜工(両側分)

SG1D0033002

単第0-0086 表 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.9 人 特殊作業員 0.9 人 普通作業員 2.7 人 〈作〉トラッククレーン(油圧伸縮ジブ型) 4.9t吊,オペレータ付 1.0 日 諸雑費 式 1 1m当り(計/100m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m TC4.9t吊 B=3 掘削深 2.5m以下 A=1

土留支保工(軽量金属支保工) SG1D0033008 単第0-0087 表 設置 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.6 人 特殊作業員 0.6 人 普通作業員 1.8 人 諸雑費 式 1 1m当り(計/100m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 設置段数 1段(掘削深2.0m以下) 設置 A=1B=1 水圧式パイプサポート C=1D=1 H=1L=1

土留支保工(軽量金属支保工) SG1D0033008 単第0-0088 表 撤去 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.5 人 特殊作業員 0.5 人 普通作業員 1.5 人 諸雑費 式 1 1m当り(計/100m) \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m 撤去 設置段数 1段(掘削深2.0m以下) A=2B=1水圧式パイプサポート C=1

ポンプ運転工

単第0-0089 表

SG1D0042001 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 特殊作業員 0.11 人 普通作業員 0.05 人 工事用水中ポンプ損料 単第0-0090 表 1 日 発動発電機 ガソリンエンジン駆動 日 1 定格容量3kVA 諸雑費 #09 18 % \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 作業時排水 発動発電機 B=2A=1普通型(潜水ポンプ) 口径50mm全揚程5m ポンプ1台 D=1 C=1

工事用水中ポンプ損料

SGAD0042001

単第0-0090 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 工事用水中モータポンプ 普通型(潜水ポンプ) 台 1 口径 φ 50mm全揚程5m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1 ポンプ1台 作業時排水 A=1B=1 普通型(潜水ポンプ) 口径50mm全揚程5m C=1

据付·撤去工 SG1D0042002 単第0-0091 表 現場 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 普通作業員 0.08 人 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 現場 1

底部工(組立式)(組立0号マンホール)

SG1D0052001

**単第0-0092** 表

部上(組立式)(組立0方マンホール)	SG1D0052	2001			<b>単第0 −0092 表</b>	1 箇所 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		
再生クラッシャラン 40~0mm	0. 168	m3				
コンクリート 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設	0. 120	m3				単第0-0093 表
モルタル上塗工(マンホール用)	0. 550	m2				単第0-0094 表
*** 単位当たり ***	1	箇所				
A=2RC-40D=0.2砕石厚(m)F=0.12インバートコンクリート工使月H=2バックホウ(クレーン機能付)まL=2一般養生Q=2モルタル上塗工S=2高炉			E=1 - 無筋 I=3 18-8- P=1 -	面積(m2) ・鉄筋構造物 -25(20)BB タル上塗工使用数量(n	12)	
3-2 [п] <i>у</i> -						

コンクリート

SPK25040157

単第0-0093 表

無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設 m3当り 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 機械構成比: 3.50% 34. 96% 61.54% 0.00% 36, 531, 00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 〈賃〉バックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 3.31% 「クローラ型クレーン付】 KTPT00006 排1~3,2011,2014 排ガス型(第2次)山積0.8m3吊2.9t その他(機械) その他(機械) EK009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 10.07% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 9.38% RTPT00002 七木一般世話役 十木一般世話役 RTPC00009 7.04% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 6.40% RTPT00006 その他(労務) その他(労務) ER009 レディーミクストコンクリート指定品 生コンクリート TTPC00003 呼び強度18, スランプ8, 粗骨材20(25) 59.80% 高炉 24-12-25(20) W/C 55% TTPT00343 W/C(60%), 種別(高炉) 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 1.65%

コンクリート

SPK25040157

単第0-0093 表 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB バックホウ(クレーン機能付)打設 当り m3機械構成比: 34.96% 材料構成比: 61.54% 市場単価構成比: 0.00% 標準単価: 36, 531, 00000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 無筋・鉄筋構造物 バックホウ(クレーン機能付)打設 B=2 A=1C=318-8-25 (20) BB F=2 一般養生 -(全ての費用) K=1T=1

モルタル上塗工(マンホール用)

SG1E0044003

単第0-0094 表

セルグル工室工(マンホール用)	SG1E0044	:003		甲弟0 -0094 衣 1 m2 ≟	
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
左官	0.33	人			
普通作業員	0.33	人			
モルタル練(労・材含む) 高炉 混合比1:2	0.020	m3			
混合比1:2 諸維費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=20 モルタル厚(mm)			B=2 高炉		

組立0号マンホール

SG1D0052002

単第0-0095 表

0号(内径750mm), 楕円 深さ2m以下 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 組立マンホール設置工【手間のみ】 0号(内径750mm)または楕円 箇所 1 2m以下 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 0号(内径750mm), 楕円 深さ2m以下 [規]4箇所以上 A=1B=1 D=1 C=1

底部工(組立式)(組立1号マンホール)

SG1D0053001

単第0-0096 表 箇所 単位 備考 名称・規格など 数量 単価 金額 再生クラッシャラン  $40\sim 0$ mm 0.228 m3コンクリート 単第0-0093 表 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 0.180 m3バックホウ(クレーン機能付)打設 モルタル上途工(マンホール用) 単第0-0094 表 0.840 m2\*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 砕石面積(m2) RC-40 C=0.95A=2砕石厚(m) D=0.2E=1インバートコンクリート工使用数量(m3) G=1 無筋・鉄筋構造物 F=0.18バックホウ(クレーン機能付)打設 18-8-25 (20) BB H=2I=3一般養生 P=1 L=2Q=2モルタル上塗工 モルタル上塗工使用数量(m2) R=0.84高炉 S=2

組立1号マンホール

SG1D0053002

単第0-0097 表

1号(内径900mm) 深さ3m以下 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 組立マンホール設置工【手間のみ】 1号(内径900mm) 箇所 1 3m以下 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 [規]4箇所以上 1号(内径900mm) 深さ3m以下 A=1 B=1 C=1D=1

内副管取付工

SG1D0051002

単第0-0098 表

箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.15 人 特殊作業員 0.15 人 普通作業員 0.15 人 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 段差 1.0m未満 A=1

内副管取付工

SG1D0051002 単第0-0099 表 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.17 人 特殊作業員 0.17 人 普通作業員 0.17 人 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 段差 1.0m以上~1.5m未満 A=2

内副管取付工

SG1D0051002

単第0-0100 表

箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 0.19 人 特殊作業員 0.19 人 普通作業員 0.19 人 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1 段差 1.5m以上~2.0m未満 A=3

小型マンホール工(塩化ビニル製)

SG1D0057001

単第0-0101 表

マンホール径300mm 起点および中間形式 深さ2m以下 本管径150mm~200mm 箇所 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 小型マンホール工(塩化ビニル製)【材工共】 マンホール径300mm 箇所 1 深さ2m以下,本管径150mmおよび200mm 加算額【手間のみ】 鋳鉄製防護蓋設置費 箇所 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 簡所 1 起点および中間形式 深さ2m以下 本管径150mm~200mm B=1A=1[規]5箇所以上 D=1 C=1E=1F=1 鋳鉄製防護蓋を設置する場合 G=2

発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)

SG1E0003002

単第0-0102 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m3 備考
<u> </u>	数里	- 単位		<b></b>	
メントノツク連転	0.20				甲弗0⁻0078 衣
011_オンロード ディーゼル	2. 30	日			
2t積級					
1m3当り(計/10m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=3				D区間	
D=28 15.0以下			E=1 路面状	D区間 況:良好	

ます設置工(塩化ビニル製)

SG1D0088004

単第0-0103 表

ます設置工(塩化ビニル製)	SG1D0088	3004		単第0	-0103 表		
ます径 200mm					1	箇所	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
ます設置工(塩化ビニル製)【材工共】 ます(径200)	1	箇所					
*** 単位当たり ***	1	箇所					
A=2 ます径 200mm C=1 -			B=1 [規]5箇 D=1 -	所以上			

蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)

SG1D0088005 単第0-0104 表 箇所 当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 特殊作業員 0.016 人 普通作業員 0.016 人 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 箇所 1

取付管布設および支管取付工

SG1D0089002

単第0-0105 表

付管布設および文管取付上	SG1D0089	9002			単第0-0105 表	
径 150mm					1	箇所 当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
取付管布設工および支管取付工【材工共】 管径150	1	箇所				
取付管布設工および支管取付工【材工共】 管径150 可とう性支管設置 加算額	1	箇所				
*** 単位当たり ***	1	箇所				
A=3 管径 150mm C=1 - E=2 取付管長が3m未満			B=1 [規]5億 D=1 - F=1 -	節所以上		
G=2 可とう性支管を設置する場合						

取付管布設および支管取付工

SG1D0089002

単第0-0106 表

収付管布設および文管取付上	SG1D0089	9002			単第0 -0106 表			
<u> </u>						1	箇所	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考		
取付管布設工および支管取付工【材工共】								
管径150	1	箇所						
取付管布設工および支管取付工【材工共】								
管径150 可とう性支管設置 加算額	1	箇所						
	_							
*** 単位当たり ***	1	箇所						
A=3 管径 150mm			B=1 [規]5筐	所以上				
C=1 -			D=1 -					
E=1 -			F=1 -					
G=2 可とう性支管を設置する場合								

取付管布設および支管取付工

SG1D0089002

単第0-0107 表

取付管布設および支管取付工	SG1D008	9002			単第0 -0107 表			
管径 150mm						1	箇所	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考		
取付管布設工および支管取付工【材工共】								
管径150	1	箇所						
日 1100	1							
取付管布設工および支管取付工【材工共】								
秋竹目仰政工のより文目取竹工【竹工共】	,	<b>松</b> 二二						
管径150 可とう性支管設置 加算額	1	箇所						
*** 単位当たり ***	1	箇所						
A=3 管径 150mm			B=2 [規]5筐	前未満				
D=1 -			E=3 取付管:	長が5m以上12m未満				
F=1 -			G=2 可とう	性支管を設置する場	<u></u>			
1,-1			0-2	正文日で以直りる勿	<u> </u>			

舗装版切断

SPK25040307

単第0-0108 表

アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下 当り 材料構成比: 機械構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 58. 43% 26. 52% 0.00% 700, 44000 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(積算地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 コンクリートカッタ コンクリートカッタ MTPC00164 バキューム式(超低騒音型)・湿式 バキューム式(超低騒音型)・湿式 10.24% MTPT00164 切削深20cm級ブレード径 φ 56cm 切削深20cm級ブレード径 φ 56cm その他(機械) その他(機械) EK009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 19.96% RTPT00001 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 10.88% RTPT00009 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 8.92% RTPT00002 その他(労務) その他(労務) ER009 コンクリートカッタブレード コンクリートカッタブレード TTPC00394 自走式切断機用 22.39% 径18インチ TTPT00394 径45cm(18インチ) ガソリン. レギュラー ガソリンレギュラースタンド TTPC00014 スタンド渡し,スタンド給油 2.81% TTPT00014 その他(材料) その他(材料) EZ009

舗装版切断

SPK25040307

単第0-0108 表

当り

アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下 58. 43% 材料構成比: 26. 構成比 単価(積算地区) 機械構成比: 26.52% 市場単価構成比: 標準単価: 700. 44000 0.00% 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(東京地区) 備考 積算単価 積算単価 EP001 アスファルト舗装版 アスファルト舗装版厚15cm以下 A=1 B=1-(全ての費用) E=1

舗装版破砕

SPK25040306

単第0-0109 表

アスファルト舗装版 障害等無し 舗装版厚15cm以下 m2当り 機械構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 217. 37000 81.24% 5.91% 0.00% 単価(積算地区) 備考 代表機労材規格(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 〈賃〉後方超小旋回バックホウ(クローラ型) バックホウ(クローラ型) KTPC00066 山積0.45m3(平積0.35m3) 「後方超小旋回型] 12.85% KTPT00066 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 山積0.45m3(平積0.35m3) 十木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 29, 54% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 27.52% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 24. 18% RTPT00002 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 5.91% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 A=1 アスファルト舗装版 B=1 障害等無し 騒音振動対策不要 舗装版厚15cm以下 C=1D=1-(全ての費用) F=1積込作業有り G=1

殼運搬

SPK25040155

単第0-0110 表

舗装版破砕 DID区間有り 運搬距離6.0km以下(3.5km超) m3当り 標準単価: 機械構成比: 39.87% 材料構成比: 市場単価構成比: 2,923.50000 16.08% 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] ダンプトラック[オンロード・ディーゼル] MTPC00018T1 10t積級 44.05% 10t積級 MTPT00018T1 (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) (タイヤ損耗費及び補修費(良好)を含む) 運転手(一般) 運転手(一般) RTPC00007 39, 87% RTPT00007 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 16, 08% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001 機械積込(騒音対策不要,舗装版厚15cm以下) 舗装版破砕 A=3B=3DID区間有り 運搬距離6.0km以下(3.5km超) C=2D=26-(全ての費用) E=1

不陸整正

SPK25040234

単第0-0111 表

補足材料無し 当り 機械構成比: 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 21.58% 71.86% 6. 56% 0.00% 174, 53000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 備考 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) モータグレーダ モータグレーダ MTPC00176 土工用・排2014 17. 28% 土工用・排2014 MTPT00176 ブレード幅3.1m ブレード幅3.1m 〈賃〉ロードローラ(マカダム) ロードローラ KTPC00047 [マカダム]質量10t~12t 質量10~12t 2, 16% KTPT00047 排出ガス対策型(第1,2次基準値) 〈賃〉タイヤローラ 〈賃〉タイヤローラ KTPC00074 質量13~14t 2, 14% 質量13~14t KTPT00074 排出ガス対策型(2014年規制)普通・超低騒音 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 35.31% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 14.55% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 11.35% RTPT00001 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 10.65% RTPT00009 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 6.56% TTPT00013 積算単価 積算単価 EP001

不陸整正		SPK	25040234			単第(	) -0111 表	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
補足材料無し							1	m2 当り
機械構成比:	21.58% 労務構成比: 表機労材規格(積算地区) 補足材料無し	71.86% 杉	が料構成比: 6. 単価(積算地区)	56%	市場単価構成比: 代表機労材規格(	0.00%	標準単価:	174. 53000
代表	表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)		代表機労材規格(	(東京地区)	単価(東京地区)	備考
A=1	補足材料無し			E=1	-(全ての	費用)		
1								

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0-0112 表

全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30 当り 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 機械構成比: 5. 72% 18. 33% 75. 95% 0.00% 1, 289, 30000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 モータグレーダ モータグレーダ MTPC00176 土工用・排2014 3.95% 土工用・排2014 MTPT00176 ブレード幅3.1m ブレード幅3.1m 〈賃〉ロードローラ(マカダム) ロードローラ KTPC00047 「マカダム]質量10t~12t 質量10~12t 0.49% KTPT00047 排出ガス対策型(第1,2次基準値) 〈賃〉タイヤローラ 〈賃〉タイヤローラ KTPC00074 質量13~14t 0.49% 質量13~14t KTPT00074 排出ガス対策型(2014年規制)普通・超低騒音 その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 8.06% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 2.95% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 2.63% RTPT00001 土木一般世話役 十木一般世話役 RTPC00009 2.16% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

下層路盤(車道・路肩部)

SPK25040235

単第0-0112 表

全仕上り厚100mm 1層施工 RC-30 当り 標準単価: 機械構成比: 5. 72% 労務構成比: 18.33% 材料構成比: 75.95% 市場単価構成比: 1, 289, 30000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 構成比 単価(積算地区) 備考 単価(東京地区) 再生クラッシャラン クラッシャラン TTPCD0018  $30\sim0$ mm 74.21%  $40\sim0$ mm TTPT00346 「標準数量]全仕上り厚150mm 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.50% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 全仕上り厚(mm) RC-30 A=100 B=3-(全ての費用) D=1【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000\*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)

下層路盤(歩道部)

SPK25040236

単第0-0113 表

全仕上り厚100mm 1層施工	RC-30			1	m2 当り
機械構成比: 5.00% 労務構成比:		料構成比: 19.8		標準単価:	857. 31000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
小型バックホウ(クローラ型)			小型バックホウ(クローラ型)		MTPC00169
後方超小旋回型・超低騒音型・排3	2.99%		後方超小旋回型・超低騒音型・排3		MTPT00169
山積0.09/平積0.07m3			山積0.09/平積0.07m3		
〈賃〉振動ローラ(搭乗・コンバインド式)			振動ローラ(舗装用)		KTPC00009
質量3~4t	1.78%		[搭乗式コンバインド型]		KTPT00009
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			質量3~4t		
その他(機械)			その他(機械)		EK009
\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\			NE 本工 / 肚 母 \		RTPC00006
運転手(特殊)	27. 03%		運転手(特殊)		RTPT00006
	27.03%				K1F100000
   特殊作業員			特殊作業員		RTPC00001
	15.84%		17/17/17/17		RTPT00001
	10.01/0				K11 100001
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	15. 70%				RTPT00002
土木一般世話役			土木一般世話役		RTPC00009
	13.01%				RTPT00009
			N. (N. P.)		
その他(労務)			その他(労務)		ER009
  再生クラッシャラン			再生クラッシャーラン		TTPCD0018
再生クプツシャプン   30~0mm	17.77%		再生グラッシャーテン RC-40		TTPT00352
00 - 0111111	11.1170		RC-40 [標準数量]全仕上り厚100mm		111100002

下層路盤(歩道部)

SPK25040236

単第0-0113 表

全仕上り厚100mm 1層施工 当り RC-30 機械構成比: 5.00% 標準単価: 労務構成比: 75. 15% 材料構成比: 19.85% 市場単価構成比: 857. 31000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 1.99% その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 全仕上り厚(mm) A=100 B=3 RC-30 -(全ての費用) D=1【路盤材単価】 全仕上り厚(mm)/1000\*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):100.000(mm)

上層路盤(車道·路肩部)

SPK25040237

単第0-0114 表

全仕上り厚120mm 1層施工 RM-30 当り 機械構成比: 11.57% 労務構成比: 37.08% 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 51.35% 0.00% 637, 83000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 備考 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) モータグレーダ モータグレーダ MTPC00176 土工用・排2014 7.99% 土工用・排2014 MTPT00176 ブレード幅3.1m ブレード幅3.1m 〈賃〉ロードローラ(マカダム) ロードローラ KTPC00047 「マカダム] 質量10t~12t 質量10~12t 1.00% KTPT00047 排出ガス対策型(第1,2次基準値) 〈賃〉タイヤローラ 〈賃〉タイヤローラ KTPC00074 0.99% 質量13~14t 質量13~14t KTPT00074 排出ガス対策型(2014年規制)普通・超低騒音 その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 16.31% RTPT00006 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 5.97% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 5. 32% RTPT00001 土木一般世話役 十木一般世話役 RTPC00009 4.37% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

上層路盤(車道・路肩部)

SPK25040237

単第0-0114 表

頁0 -0170

全仕上り厚120mm 1層施工 当り RM-30 機械構成比: 11.57% 標準単価: 労務構成比: 37.08% 材料構成比: 51.35% 市場単価構成比: 0.00% 637.83000 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 構成比 単価(東京地区) 備考 再生粒度調整砕石 再生粒度調整砕石 TTPC00010  $30\sim0$ mm 47.84% RM-40TTPT00357 「標準数量]全仕上り厚150mm 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 3.03% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009

<b>積算単価</b>		積算単価	E9999
A=5 RM-30		E=120 全仕上り厚(mm)	
H=1 -(全ての費用)		上-120 主压工列学(IIIII)	
【路盤材単価】			
全仕上り厚(mm)/1000*路盤材単価(円) 全仕上り厚(mm):120.000(mm)			

表層(車道·路肩部)

SPK25040244

単第0-0115 表

平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm m2当り 機械構成比: 10.17% 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 88. 45% 0.00% 1,808.70000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 〈賃〉アスファルトフィニッシャ(ホイール型) アスファルトフィニッシャ KTPC00060 舗装幅2.3~6.0m 0.88% 「ホイール型〕 KTPT00060 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 舗装幅2.3~6.0m 〈賃〉タイヤローラ タイヤローラ KTPC00007 質量8~20t 0.14% KTPT00007 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 質量8~20t 〈賃〉ロードローラ(マカダム) ロードローラ KTPC00047 「マカダム]質量10t~12t 質量10~12t 0.13% KTPT00047 排出ガス対策型(第1,2次基準値) その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 3.66% RTPT00002 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 2.06% RTPT00006 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 2.03% RTPT00001 十木一般世話役 十木一般世話役 RTPC00009 0.73% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

表層(車道·路肩部)

SPK25040244

単第0-0115 表

平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm m2当り 機械構成比: 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 1.38% 10.17% 88. 45% 0.00% 1,808.70000 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 備考 構成比 単価(東京地区) 再生加熱アスファルト混合物 密粒度As混合物(20) TTPCD0038 「標準数量]平均仕上り厚50mm 再生密粒度(20) 80.70% TTPT00284 アスファルト乳剤(JISK2208) アスファルト乳剤(JISK2208) TTPC00026 アスファルト乳剤(浸透用) 7.17% アスファルト乳剤(浸透用) TTPT00026 PK-3プライムコート用 PK-3プライムコート用 軽油パトロール給油 軽油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 0.49% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上り厚(mm) A=4 B=50 再生密粒度アスファルト混合物(20) C=6E=2PK-3 G=1H=1I=1-(全ての費用) 【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000\*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)

表層(歩道部)

SPK25040247

単第0-0116 表

平均幅員1.4m以上 1層当り平均仕上厚30mm m2当り 機械構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 25.65% 71.61% 0.00% 1, 306, 60000 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(積算地区) 備考 構成比 単価(東京地区) アスファルトフィニッシャ アスファルトフィニッシャ MTPC00052 クローラ型 2.18% クローラ型 MTPT00052 舗装幅1.4~3.0m 舗装幅1.4~3.0m 〈賃〉振動ローラ(搭乗・コンバインド式) 振動ローラ(舗装用) KTPC00009 [搭乗式コンバインド型] 質量3~4t 0.43% KTPT00009 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 質量3~4t その他(機械) その他(機械) EK009 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 10.34% RTPT00002 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 6.90% RTPT00001 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 4.68% RTPT00006 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 2.51% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 再生加熱アスファルト混合物 再生密粒度As混合物(13) TTPC00024 再生密粒度(13) 「標準数量]平均仕上り厚40mm TTPT00293 71. 16%

SPK25040247

単第0-0116 表

表層(歩道部) 平均幅員1.4m以上 1層当り平均仕上厚30mm 当り

		料構成比: 71.6		標準単価:	1, 306. 6000
代表機労材規格(積算地区)	構成比	単価(積算地区)	代表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	0. 43%		軽油パトロール給油		TTPC00013 TTPT00013
その他(材料)			その他(材料)		EZ009
積算単価			   積算単価 		E9999
A=3 平均幅員1.4m以上 C=7 再生密粒度アスコン(13) G=1 - I=1 -(全ての費用)			B=30 1層当り平均仕上り厚(mm) E=5 瀝青材料無し H=1 -		
【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000*(アスファルト海 1層当り平均仕上り厚(mm):30.000(mm)	合物単価(円	)+各種割増合計値)			

表層(車道・路肩部)

SPK25040244

単第0-0117 表

平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚30mm m2当り 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 機械構成比: 0.43% 44.02%55. 55% 0.00% 2,638.80000 代表機労材規格(東京地区) 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 備考 構成比 単価(東京地区) 振動ローラ(舗装用) 振動ローラ(舗装用) MTPC00047 ハンドガイド式 0.26% ハンドガイド式 MTPT00047 運転質量0.5~0.6t 運転質量0.5~0.6t 振動コンパクタ 振動コンパクタ MTPC00049 前進型 0.15% 前進型 MTPT00049 運転質量40~60kg 運転質量40~60kg その他(機械) その他(機械) EK009 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 21.44% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 15. 40% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 4.69% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 再生加熱アスファルト混合物 密粒度As混合物(20) TTPC00023 「標準数量] 平均仕上り厚50mm 再生粗粒度(20) 55.32% TTPT00284 ガソリン. レギュラー ガソリンレギュラースタンド TTPC00014 スタンド渡し、スタンド給油 TTPT00014 0.18%

表層(車道・路肩部)

SPK25040244

単第0-0117 表

平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上厚30mm 当り 標準単価: 機械構成比: 0.43% 労務構成比: 材料構成比: 市場単価構成比: 44.02%55. 55% 0.00% 2,638.80000 代表機労材規格(積算地区) 単価(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 備考 構成比 単価(東京地区) 軽油 軽油パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 0.04% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当り平均仕上り厚(mm) A=1B = 30再生粗粒度アスファルト混合物(20) 瀝青材料無し C=8E=5G=1H=1-(全ての費用) T=1【アスファルト混合物単価】 1層当り平均仕上り厚(mm)/1000\*(アスファルト混合物単価(円)+各種割増合計値) 1層当り平均仕上り厚(mm):30.000(mm)

仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬

S1000007 単第0-0118 表 運搬距離 0.2km 製品長 12m以内 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 基本運賃 単第0-0119 表 運搬距離 0.2km 式 1.000 製品長 12m以内 運搬質量 12t 往復 単第0-0120 表 積込み,取卸しに要する費用 式 1.000 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1 運搬距離(km) 12m以内 A=0.2B=1D=1C=1運搬質量(t) F=1 E=12H=1T=1 基地積込み・取卸し,現場積込み・取卸し L=1

基本運賃 S1000009 単第0-0119 表 運搬距離 0.2km 製品長 12m以内 運搬質量 12t 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 基本運賃 式 1.000 ※直接経費の対象外 t当り基本運賃 12.000 t \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1 基本運賃 運搬距離(km) B=0. 2 A=1運搬質量(t) C=112m以内 D=12

積込み,取卸しに要する費用

S1000009

単第0-0120 表

<b>賃込み, 取卸しに要する費用</b>	S1000009				単第0 -0120 表			
57 Thr 147 Hz 18	¥/₄ 目.	光仕	) <del>),</del> (m.	人也写		1	式	当り
名称・規格など 仮設材積込み費(基地)	数量	単位	単価	金額		備考		
似政材積込み賃(基地)	12.000	t						
	12.000	L L						
仮設材取卸し費(現場)								
(52,00)	12.000	t						
仮設材積込み費(現場)								
	12.000	t						
/ 「三九十十万· 欠 」								
仮設材取卸し費(基地)	12.000	t						
	12.000	l l						
*** 単位当たり ***	1	式						
A=5 積込み,取卸しに要する費用	and the a		D=12 運搬質	<b></b> (t)				
K=1 基地積込み・取卸し,現場積込	み・取卸し							

管路調査工

V0100 単第0-0121 表 洗浄・カメラ調査・報告書含む 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 単第0-0122 表 本管TVカメラ調査工 1.0 m 管きょ内洗浄工 単第0-0124 表 1.0 m 単第0-0127 表 報告書作成工 1.0 m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

本管TVカメラ調査工

単第0-0122 表

V0110 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 測量技師 (外業) 管路調査技師 1.0 人 測量技師補 (外業) 管路調査助手 人 1.0 普通作業員 管路調査作業員 1.0 人 TVカメラ搭載車運転工 単第0-0123 表 95.5kw 2t車 1.0 日 諸雑費 式 1 1m当り m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

エバサインが特事を制て

TVカメラ搭載車運転工	V0120				単第0-0123 表			
95.5kw 2t車	<u>,</u>				-	1	目	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額		備考		
ガソリン, レギュラー		_						
スタンド渡し,スタンド給油	36. 6	L						
運転手(一般)								
	1.0	人						
	1.0							
TVカメラ搭載車損料								
95.5kw 2t車	6.0	時間						
=44 4//. =th								
諸雑費	1	式						
	1	II.						
*** 単位当たり ***	1	日						

管きょ内洗浄工

V0210

単第0-0124 表

当り 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 土木一般世話役 清掃技師 1.0 人 特殊作業員 清掃作業員 1.0 人 高圧洗浄車運転工 単第0-0125 表 147kw 4t車 日 1.0 給水車運転工 単第0-0126 表 132kw 4t車 1.0 日 諸雑費 式 1 1m当り m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

高圧洗浄車運転工

V0220 単第0-0125 表 1<u>47kw 4t車</u> 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 軽油 スタンド渡し,スタンド給油 39.0 L 運転手(特殊) 1.0 人 高圧洗浄車損料 147kw 4t車 時間 6.0 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1

給水車運転工

V0230 単第0-0126 表 1<u>32kw 4t車</u> 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 軽油 スタンド渡し,スタンド給油 34.8 L 運転手(一般) 1.0 人 給水車損料 時間 132kw 4t車 6.0 諸雑費 式 1 \*\*\* 単位当たり \*\*\* 日 1

報告書作成工

V0310

単第0-0127 表

名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 測量主任技師(外業) 管理技師 1.0 人 測量技師 (外業) 管路調査技師 1.0 人 測量技師補 (外業) 管路調査助手 1.0 人 DVD 枚 1 写真代 式 1 雑材料 #01 10 % 1m当り m \*\*\* 単位当たり \*\*\* 1 m

発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)

SG1E0003002

単第0-0128 表

発生工連搬工(4t槓級,2t槓級,機械槓込み)	SG1E0003	002			甲第0 -0128 表
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m3 当り 備考
ダンプトラック運転	<u> </u>	<u> </u>	- 平	亚	単第0-0078 表
011 オンロード ディーゼル	1.80	日			73,0000
2t積級 1m3当り(計/10m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=3 山積0.13m3 D=21 11.0以下			C=2 [有]DII E=1 路面状?	区間 兄:良好	

仮設材等(鋼矢板,H鋼,覆工板,敷鉄板等)運搬

名称・規格など

運搬距離(km)

運搬質量(t)

基地積込み・取卸し,現場積込み・取卸し

製品長 12m以内 運搬質量 3.8t

積込み,取卸しに要する費用

\*\*\* 単位当たり \*\*\*

運搬距離 0.2km

運搬距離 0.2km

基本運賃

A=0.2

E=3.8

C=1

H=1

L=1

往復

S1000007 製品長 12m以内

1.000

1.000

1

数量

頁0 -0188 単第0-0129 表 単位 単価 金額 単第0-0130 表 式 単第0-0131 表 式 式 12m以内 B=1D=1 F=1 T=1

基本運賃

S1000009

単第0-0130 表

運搬距離 0.2km 製品長 12m以内 運搬質量 3.8t 名称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考 基本運賃 式 1.000 ※直接経費の対象外 t当り基本運賃 3.800 t \*\*\* 単位当たり \*\*\* 式 1 基本運賃 運搬距離(km) B=0. 2 A=1運搬質量(t) C=112m以内 D=3.8

積込み,取卸しに要する費用

S1000009

単第0-0131 表

良心み, 取即しに安りる負用	21000009				車第0 -0131 衣 1 式
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
仮設材積込み費(基地)	3. 800	t			
仮設材取卸し費(現場)	3. 800	t			
仮設材積込み費(現場)	3.800	t			
仮設材取卸し費(基地)	3.800	t			
*** 単位当たり ***	1	式			
A=5 積込み, 取卸しに要する費用 K=1 基地積込み・取卸し, 現場積減	ムみ・取卸し		D=3.8 運搬質	量(t)	

# 一数量総括表一

令和 7 年度 三原西処理分区汚水管新設工事(7-1) 補助区間数量計算書

推 進 工 ( HP  $\phi$  250mm ) 集計表

M14~M16 【補助】

WIT47 WITO			【作用り】】
高耐荷力方式·泥土圧式(5	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		
種別	細目	単位	数量
路線延長	HP φ 250mm	m	88.5
推進延長	HP φ 250mm	m	85.0
管体延長	HP φ 250mm	m	86.7
管布設延長	HP φ 250mm	m	1.7
自仰放延氏	111 \$ 250mm	111	1.1
推進用管 50N/mm2(1種管	音) L=1.00m カラー有り	本	88
推進工	地上設置プラント 推進工 日進量: m/日	m	
	車上設置プラント 補正日進量: 6.0 m/日	m	85.0
発生土処分工	日当り量: 1.09 m <sup>3</sup> /日	m	
	全体量:	m <sup>3</sup>	15
スクリュコンベヤ類撤去工	HPφ250mm 撤去 日進量: 40.0 m/日	m	85.0

注 入 工 ( HP  $\phi$  250mm ) 集計表

【補助】

高耐荷力方式·泥土圧式			
種 別	細 目	単位	数量
滑材注入工	滑材: 0.048 kL/m	m	85.0
掘削添加材注入工	掘削添加材(KM-5): 0.21 kg/m	m	85.0

# 仮 設 備 工 ( HP φ 250mm ) 集計表 【補助】

	<u>√</u>			出任	*** □
	<u> </u>			里位.	数量
HP φ 250mm				箇所	2
HP φ 250mm				箇所	2
HP φ 250mm	小型立坑	2.4	m/箇所	箇所	2
HP φ 250mm	小型立坑	2.4	m/箇所	箇所	2
分割据付				箇所	2
HP φ 250mm				台	2
	HP φ 250mm HP φ 250mm HP φ 250mm HP φ 250mm Of all the state of the	## HP φ 250mm  HP φ 250mm  HP φ 250mm  HP φ 250mm  ¬型立坑  HP φ 250mm  ¬型立坑  分割据付	HP φ 250mm  HP φ 250mm  HP φ 250mm  Δ2.4  HP φ 250mm  小型立坑  2.4  分割据付	## 目  HP φ 250mm  HP φ 250mm  HP φ 250mm  An in the part of the	## 日 単位  HP φ 250mm 箇所  HP φ 250mm

# 推 進 工 (HP $\phi$ 250mm) 数 量 算 定 表 (1/2)

高耐荷力方式·泥土圧式	(先導体駆動方式)												【補助】
種別	細 目					算	定	式				単位	数量
路線延長	HP φ 250mm	L=	72.95 m	+	15.50 m	+	m	+	m	=	88.45 m	m	88.45
推進延長	M14~M15	L1=	72.95 m	_	1.00 m	_	0.75 m			=	71.20 m		
推進管:HPφ250mm	M15~M16	L2=	15.50 m	-	1.00 m	-	0.75 m				13.75 m		
		L3=	m	-	m	-	m			=	m		
		L4=	m	-	m	-	m			=	m		
										$\Sigma$ L=	84.95 m	m	84.95
管体延長	M14~M15	L1=	72.95 m	_	0.45 m	_	0.45 m			=	72.05 m		
推進管:HPφ250mm	M15~M16	L2=	15.50 m	_	0.45 m	_	0.45 m				14.60 m		
		Г3=	m	-	m	-	m			=	m		
		L4=	m	-	m	-	m			=	m		
スリムアーク工法										$\Sigma$ L=	86.65 m	m	86.65
管布設延長	HP φ 250mm	L=	86.65 m	-	84.95 m					=	1.70 m	m	1.70
推進用管 50N/mm2(1種管)	L=1.00m カラー有り	n=	72.05 m	÷	1.00 m					=	72.05 本		73
50N/mm2(1種管)	L=1.00m カラー有り	n=	14.60 m	÷	1.00 m					=	14.60 本		15
50N/mm2(1種管)	L=1.00m カラー有り	n=	m	÷	1.00 m					=	本		
										Σ Ν=	本	本	88

# 推 進 工 (HP $\phi$ 250mm) 数 量 算 定 表 (2/2)

高耐荷力方式•泥土圧	式(先導体駆動方式)			【補助】
種 別	細 目	算 定 式	単位	数 量
		2018年度 推進工法用設計積算要領 小口径管推進工法 高耐荷力管推進工法編(日推協)P288		
推進工	土質:礫玉石混じり土	協会土質区分:粗石混り礫質土[D]		
		推進 日進量: 6.0 m/日	m	84.95
75 (L. L. (D. ()				
発生土処分工		$V'$ = 0.182 $m^2$ × 6.00 $m/$ $ = 1.09 m^3/  = 1.00 m^3/  = 1.00 m^3/$	m	84.95
		$V = 0.182 \text{ m}^2 \times 84.95 \text{ m} = 15.46 \text{ m}^3$	m <sup>3</sup>	15.46
	参考資料	2018年度 推進工法用設計積算要領 小口径管推進工法 高耐荷力管推進工法編(日推協)		
		発生土量= $(\pi/4)$ ×(先導体外径+ $0.02$ ×2) $^2$ ×推進延長× $\alpha$ より		
		V= $\pi/4 \times (D+0.02 \times 2)^2 \times 1.20 = 0.182 \text{ m}^2$		
		α: ルーズ率 1.20		
		D: 先導体径 0.400		
スクリュコンベヤ類撤去	Τ. HP φ 250mm	2018年度 推進工法用設計積算要領 小口径管推進工法 高耐荷力管推進工法編(日推協)		
		撤去 日進量: 40 m/日	m	84.95

### 注 入 工 (HPφ250mm) 数 量 算 定 表

高耐荷力方式•泥土压豆	t			【補助】
種 別	細目	算 定 式	単位	数量
		2018年度 推進工法用設計積算要領 小口径管推進工法 高耐荷力管推進工法編(日推協)P299		
滑材注入工	参考資料	粗石混じり礫質土[D] より V'= 0.048 kL/m	m	84.95
掘削添加材注入工	参考(KM-5)	Bor.No.10(S63) 土質試験より V'= 0.21 kg/m	m	84.95
		2018年度 推進工法用設計積算要領 小口径管推進工法 高耐荷力管推進工法編(日推協)P299		

# 仮 設 備 工 (HPφ250mm) 数 量 算 定 表

高耐荷力•泥土圧式1工程	E			【補助】
種別	細 目	算 定 式	単位	数 量
発進坑口工	HP φ 250mm		箇所	2
到達坑口工	HP φ 250mm		箇所	2
通過立坑坑口工	HP φ 250mm		箇所	
	参考資料	2018年度 推進工法用設計積算要領 小口径管推進工法 高耐荷力管推進工法編(日推協)		
		P310 鏡切延長		
発進鏡切り工	HP φ 250mm	小型立坑 2.4 m/箇所	箇所	2
到達鏡切り工	HP φ 250mm	小型立坑 2.4 m/箇所	箇所	2
			late and	
推進用機器据付撤去工	分割据付		箇所	2
先導体搬出工(分割回収)	HP φ 250mm		台	2

#### **掘削添加材の必要量** 2018年度 推進工法用設計積算要領 小口径管推進工法 高耐荷力管推進工法編(日推協)

掘削添加材注入工計算条件 (既往Bor. No. 10 (S. 63を参考)

通過百分率 P 0.075	15.0	%
P 0. 25	32. 5	%
P 2. 0	50.0	%
飽和吸水倍率: α	1.00	
Ucによる補正係数:β	1.00	
注入損失係数: γ	1. 55	
地盤区分	有水地盤	

U	5. 00	$kg/m^3$
Р		kg/m <sup>3</sup>
Q	0. 18	
V	3. 60	$m^3$
G	18. 00	kg
1 m当り	0. 21	kg/m

【配合計画】 有水地盤  $U = (1/3) \times (30 - P_{0.075}) \times \alpha \times \beta$ 

無水地盤  $U = P \times \alpha \times \beta$ 

U : 水 $1 \text{ m}^3$ 当りの掘削添加材の使用量  $(\text{kg/m}^3)$   $P_{0.075}$ : 0.075mm粒径通過百分率 (30%以上は30とする)

α : 地下水質による補正係数

有水地盤の α 300(g/g)/当該地下水質での飽和吸水倍率(g/g)

飽和吸水倍率: 水道水 300~400(g/g)

スリムアーク工法

地下水 300(g/g) 海水 50(g/g)

無水地盤の $\alpha$  300(g/g)/300(g/g) = 1

β : 均等係数Ucによる補正係数 Uc= 84.3

P: 濃度 2.0~2.5 (kg/m³)

【注入計画】  $Q = \{(30 - P_{0.075}) + (40 - P_{0.25}) + (50 - P_{2.0})\} \times (4/5) \times (1/100)$ 

Q: 地山土量1 m<sup>3</sup>当りの掘削添加材の溶液注入係数

 $P_{0.075}$ : 0.075mm粒径通過百分率 (30%以上は30とする)  $P_{0.25}$ : 0.25mm粒径通過百分率 (40%以上は40とする)  $P_{2.0}$ : 2.0mm粒径通過百分率 (50%以上は50とする)

【溶液注入量】  $V = S \times L \times Q \times \gamma$ 

V: 掘削添加材溶液の注入量 (m³)

S : 切羽断面積 (m³)

 $S = \pi / 4 \times ($ 先導体外径+余掘量×2)<sup>2</sup>

先導体外径: 0.400 m 余掘量: 0.02 m

L : 推進延長 = 84.95 m

Q : 地山土量 1 m³当りの掘削添加材の溶液注入係数

γ : 注入損失係数 1.55 (1.5~1.6)

【掘削添加材必要量】 G=U×V

G: 掘削添加材必要量(kg)

U : 水 1 m<sup>3</sup> 当りの掘削添加材の使用量 (kg/m<sup>3</sup>)

V: 掘削添加材溶液の注入量 (m³)

立坑築造工φ20			M1 F					
項	П	細目	M15			単	合計	備考
種	別	工法	立坑工			位	[H] [H]	1/111 /5
圧入掘削積込み工	0.8h/m	粘性土	1. 30			1. 30	m	1.
	0.9h/m	砂質土	4. 25			4. 25		4.
			4. 20			4. 25	m	4.
	1.0h/m	礫質土					m	
	1.0h/m						m	
1- 5-5 BN545	φ 2000						<b>₩</b> ===	
ケーシング溶接工	6.3m/箇所		1			1	箇所	
土留ケーシング引上工	φ 2000		0. 90			0.90	m	0.
ケーシング撤去	ф 2000		1			1	箇所	
打断延手	φ 2000		11 00			11 00	***	
切断延長			11.88			11.88	m	11.
スクラップ	ケーシング゛撤去		0. 89			0.89	t	0.
底盤工	底盤コンクリート打設工		3. 10			3. 10	m3	3.
圧入機械設置撤去工			1			1	□	
圧入機械退避・再設置工							回	
土留め材全長	t=12mm φ2000		4. 80			4. 80	m	4.
土留め材	先端刃先		1			1	式	
土留め材損料	L=2.00m 仮設ケーシング		1			1	式	
立坑排水	うわ水排水工		1			1	箇所	
排水処理運搬	スライム処分工		1. 20			1. 20 1. 16	m3 t	1.
路面覆工設置撤去	ф 2000		1			1. 10	枚	
埋戻し工	コンクリート 18N-8-40		6. 1			6. 1	m3	
埋戻し工	発生土		3. 1			3. 1	m3	
残土処分工			13. 4			13. 4	m3	1
	400.0.40			1 -1- 7		13. 4	1113	1
調整コンクリート	18N-8-40	マンホーバ	レエにて計	上りる。				

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	/グ築造工 M15	φ 2000		算上	出値	数量
工 種 名	仕様	計 算 式 及 び 略 図 等		+	_	<b></b>
圧入掘削積込み工	φ2000 粘性土 N>5 砂質土 N≤30 礫質土 N≤30 礫質土 N>30	1m当り標準施工時間a=0.9h/m l= 4.25 m 1m当り標準施工時間a=1.0h/m l= 0.00 m	=	5. 55		5. 55 m
ケーシング溶接工	$\begin{array}{c} \phi~2000 \\ \text{t}~=~12\text{mm} \end{array}$	L = 6.30 m (1箇所当り)※H29下水道用設計標準歩 n = 1 箇所	 掛P4   =	41 		1 箇所
ケーシング引き上げ工	φ 2000	L = 0.90 m	=			0.9 m
ケーシング撤去工	$\phi 2,000  t = 12 \text{ mm}$	n = 1.0箇所	=			1 箇所
ケーシング切断工		$L = 2.00 \times \pi + 1.40 \times 4 = 11.88$ (m)	=	11.88		11.88 m
スクラップ	ケーシング撤去部	$ \begin{array}{l} \text{W1} = 1.40 \times 595 \ (\text{kg/m}) = 833 \ (\text{kg}) \\ \text{W2} = \pi / 4 \times (0.36 + 0.2) \ 2 \times 94.2 \text{kg/m2} \\ \text{W3} = \pi / 4 \times (0.36 + 0.2) \ 2 \times 94.2 \text{kg/m2} \\ \text{W4} = \pi / 4 \times (0.17 + 0.2) \ 2 \times 94.2 \text{kg/m2} \\ \end{array} $	= = =	833 23 23 10		0. 833 0. 023 0. 023 0. 01
底盤コンクリート打設工	φ 2000	V = 3.1 m3 ※H29下水道用設計標準歩掛P444	=			3. 1 m3
機械設置撤去工		次129 下水道用設計標準多種性444 n = 1 回	=			1 回
機械退避• 再設置工		$n = 0$ $\square$	=			0 回
機械運搬工	往路・復路	n = 1 回	=			1回

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	ング築造工 M15	φ 2000		算上	出値	数	量
工 種 名	仕 様	計 算 式 及 び 略 図 等		+	_	剱	里
(土 留 め 材)         先頭ケーシング	φ 2,000 t = 12 mm	$L = 2.400 \times 1 = 2.40$ (m)	=	2. 40			
中間ケーシング	$\phi 2,000  t = 12 \text{ mm}$	$L = 0.000 \times 0 = 0.00$ (m)	=				
最終ケーシング	$\phi 2,000  t = 12 \text{ mm}$	$L = 2.400 \times 1 = 2.40$ (m)	=	2. 40			
仮設ケーシング	$\phi 2,000  t = 12 \text{ mm}$	$L = 2.000 \times 1 = 2.00$ (m)	=	2.00			
ケーシング全長	$\phi 2,000  t = 12 \text{ mm}$	(全損) L=2.40+0.00+2.40=4.80 (m)	=			4. 80	m
先端ケーシング	直刃 φ2000	n = 1 式	=			1	式
仮設ケーシング損料	$\phi 2,000  t = 12 \text{ mm}$	L = 2.000 (m) × 1(本分) (1 箇所当り)	=			1	式
うわ水排水工	φ 2000		=			1	箇所
スライム処分費	φ 2000 汚泥吸排車	V = 1.2 m3 (1箇所当り) ※H29下水道用設計標準歩掛P448	=			1	式
路面覆工	(賃料)	φ 2, 000用 路面設置型					
	覆工板設置工		=.			1	式
	覆工板開閉工	必要に応じて計上	=			0	旦
	覆工板撤去工		=			1	式

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	/グ築造工 M15	φ 2000			算出	出値	数量
工 種 名	仕 様	計算式及び略図等			+	_	奴 単
埋戻し工	コンクリート 18N-8-40 ( 控 除 )		12.87 m3		12.87		
	調整Co 底盤部	(-) V1 = ( $\pi \times 2.0^2 \div 4$ ) $\times 0.37$ = (-) V2 = 3.1 m3	1.16 m3	=		1. 16 3. 1	
	底 版 部	(-) V3 = $(\pi \times 1.10^{2} \div 4) \times 0.13 =$	0.12 m3	=		0. 12	
	推 進 管 V U 管 躯 体	(-) $V4 = ( \pi \times 0.36^{2} \div 4 ) \times 0.48 \times 2 =$ (-) $V5 = ( \pi \times 0.17^{2} \div 4 ) \times 0.48 \times 1 =$ (-) $V6 = ( \pi \times 1.05^{2} \div 4 ) \times 2.60 =$	0.10 m3 0.01 m3 2.25 m3	= = =		0. 10 0. 01 2. 25	
	発生土			=	+12.87	-6. 74	+6.1 m3
	発生土 ( 控 除 )	$V = (1.50-0.25) \times 3.14 =$	3.93 m3	=	3. 93		
	躯体	(-) V7 = $(\pi \times 1.05^2 \div 4) \times 0.70 =$	0.45 m3	=		0.45	
	斜 壁	(-) V8 = ( $\pi \times 0.90^{2} \div 4$ ) $\times 0.45$ =	0.29 m3	=		0. 29	
	上 部	(-) V9 = $(\pi \times 0.82^2 \div 4) \times 0.10 =$	0.05 m3	=		0. 05	
				=	+3.93	-0.79	+3.1 m3
残土処分工		V = 12.87 + 3.93 - 3.1 /0.9 =	13.36 m3	=	13. 36		13.4 m3
調整Con(18N-8-40)	t=0.37	マンホール工にて計上					
底盤Conはつり							

立坑築造工 φ1				V 40	1	1		
項		φm ⊢	M-14	M-16		単	A ⇒1	/±: +-
種	別	細目	立坑工	立坑工		一	合計	備考
		工法				122		
圧入掘削積込み工	0.8h/m	粘性土		1.30		1.30	m	1.
	0.9h/m	砂質土	3. 97	3. 83		7.80	m	7.
	1.0h/m	礫質土					m	
	1.0h/m						m	
ケーシング溶接工	φ1500 4.7m/箇所			1		1	箇所	
土留ケーシング引上工	φ 1500			0. 90		0. 90	m	0.
ケーシング・撤去	φ 1500		1	1		2	箇所	
切断延長	φ 1500		10. 43	10, 39		20, 82	m	20.
スクラップ	ケーシング・撤去		0. 68	0. 66		1. 33	t	1.
底盤工	底盤コンクリート打設工			1.80		1.80	m3	1.
圧入機械設置撤去工				1		1	口	
圧入機械退避・再設置工							回	
土留め材全長	t=12mm φ 1500			4. 40		4. 40	m	4.
土留め材	先端刃先			1		1	式	
土留め材損料	L=2.00m 仮設ケーシング			1		1	式	
立坑排水	うわ水排水工			1		1	箇所	
排水処理運搬	スライム処分工			0.70		0.70	m3	0.
路面覆工設置撤去	φ 1500		(撤去のみ) 1	1		0, 73	t 枚	
	<b>4</b> 2000						12	
埋戻し工	コンクリート	18N-18-40	2. 2	2. 4		4. 6	m3	
埋戻し工	発生土		1. 2	1. 2		2.4	m3	
残土処分工			5. 3	7. 4		12. 7	m3	1
調整砕石	RC-30			/工にて計上	する。		m3	

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	/グ築造工 M-14	φ 1500		算上	出値	数量
工 種 名	仕様	計 算 式 及 び 略 図 等		+	_	数 里
圧入掘削積込み工	φ1500 粘性土 N>5 砂質土 N≤30 礫質土 N≤30 礫質土 N>30	1m当り標準施工時間a=0.9h/m l= 3.97 m 1m当り標準施工時間a=1.0h/m l= 0.00 m	=	3. 97		3. 97 m
ケーシング溶接工	$\begin{array}{c} \phi \ 1500 \\ \text{t} \ = \ 12 \text{mm} \end{array}$	L = 4.70 m (1箇所当り)※H29下水道用設計標準步 n = 0 箇所	     =	41 		0 箇所
ケーシング引き上げ工	φ 1500	L = 0.90  m	=			
ケーシング撤去工	$\phi$ 1,500 t = 12 mm	n = 1.0箇所	=			1 箇所
ケーシング切断工		$L = 1.50 \times \pi + 1.43 \times 4 = 10.43$ (m)	=	10. 43		10.43 m
スクラップ	ケーシング撤去部	W1 = $1.43 \times 447 \text{ (kg/m)} = 639 \text{ (kg)}$ W2 = $\pi/4 \times (0.36+0.2)^2 \times 94.2 \text{kg/m2}$ W3 = $\pi/4 \times (0.22+0.2)^2 \times 94.2 \text{kg/m2}$	= =	639 23 13		0. 639 0. 023 0. 013
底盤コンクリート打設工	φ 1500	V = 1.8 m3	=			0.68 t m3
機械設置撤去工		※H29下水道用設計標準歩掛P444 n = 0 回	=			0 回
機械退避・再設置工		n = 0	=			0 回
機械運搬工	往路・復路	n = 0	=			0 🗈

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	ノグ築造工 M-14	$\phi$ 1500		算	出値	数	量
工種名	仕 様	計 算 式 及 び 略 図 等		+		·	里
(土 留 め <b>材)</b> 先頭ケーシング	φ1,500 t = 12 mm	$L = 0.000 \times 1 = 0.00$ (m)	=				
中間ケーシング	φ 1, 500 t = 12 mm	$L = 0.000 \times 0 = 0.00$ (m)	=				
最終ケーシング	φ 1,500 t = 12 mm	$L = 0.000 \times 1 = 0.00$ (m)	=				
仮設ケーシング	φ 1,500 t = 12 mm	$L = 0.000 \times 1 = 0.00$ (m)	=				
ケーシング全長	φ1,500 t = 12 mm	(全損) L=0.00+0.00+0.00=0.00 (m)	=			0.00	m
先端ケーシング	直刃 φ1500	$n = 1  \vec{x}$	=			0	式
仮設ケーシング損料	$\phi$ 1, 500 t = 12 mm	L = 0.000 (m) × 1(本分) (1 箇所当り)	=			0	式
うわ水排水工	φ 1500		=			0	箇所
スライム処分費	φ1500 汚泥吸排車	V = m3 (1箇所当り) ※H29下水道用設計標準歩掛P448	=			0	式
路面覆工	(賃料)	φ 1, 500用 路面設置型	=			1	式
	覆工板設置工		=			0	式
	覆工板開閉工	必要に応じて計上	=			0	回
	覆工板撤去工		=			1	式

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	/グ築造工 M-14	φ 1500			算出	出値	数量
工 種 名	仕 様	計 算 式 及 び 略 図 等			+	_	<b></b>
埋戻し工	コンクリート (18N-8-40)	掘削 1.0m当り土量 v = 1.77 m3 V = (3.97 +0.03 -1.50) × 1.77 = 4.	.43 m3	=	4. 43		
	( 控 除 ) 調整Co	(-) V1 = ( $\pi \times 1.5^2 \div 4$ ) $\times 0.00$ =	0 m3	=		0	
	底 盤 部	(-) V2 = m3		=		0	
	底 版 部	(-) $V3 = (\pi \times 1.10^2 \div 4) \times 0.13 = 0.$	.12 m3	=		0. 12	
	推進管		.02 m3	= =		0. 02 0. 01	
	躯体	(-) V6 = $(\pi \times 1.05^2 \div 4) \times 2.37 = 2.$	.05 m3	=		2. 05	
	発生土	$V = (1.50-0.25) \times 1.77 = 2.21 \text{ m}$		=	+4. 43	-2. 20	+2. 2 m3
	躯体	(-) V7 = $(\pi \times 1.05^2 \div 4) \times 0.93 = 0.$	.81 m3	=		0.81	
	斜壁	(-) V8 = $(\pi \times 0.90^{\circ}2 \div 4) \times 0.30 = 0.$	.19 m3	=		0. 19	
	上 部	$(-) V9 = (\pi \times 0.82^2 \div 4) \times 0.02 = 0.$	.01 m3	=	+2.21	0. 01 -1. 01	+1.2 m3
残土処分工		V = +4.43 + 2.21 - 1.20/0.9 = 5.	.31 m3	=	5. 31		5.3 m3
調整Co(18N-8-40)	t=0.00						
底盤Conはつり	t=0.02	$V = (\pi \times 1.5^2 \div 4) \times 0.02 = 0.$	.03 m3	=	0. 03		0.03 m3

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	ノグ築造工 M-16	φ 1500		算上	出値	数量
工 種 名	仕 様	計 算 式 及 び 略 図 等		+	_	<b>数</b> 里
圧入掘削積込み工	φ1500 粘性土 N>5 砂質土 N≤30 礫質土 N≤30 礫質土 N>30	1m当り標準施工時間a=0.9h/m l= 3.83 m 1m当り標準施工時間a=1.0h/m l= 0.00 m	=	5. 13		5. 13 m
ケーシング溶接工	$\begin{array}{c} \phi \ 1500 \\ \text{t} \ = \ 12 \text{mm} \end{array}$	L = 4.70 m (1箇所当り)※H29下水道用設計標準步 n = 1 箇所	     =	41 		1 箇所
ケーシング引き上げ工	φ 1500	L = 0.90  m	=			0.9 m
ケーシング撤去工	φ1,500 t = 12 mm	n = 1.0箇所	=			1 箇所
ケーシング切断工		$L = 1.50 \times \pi + 1.42 \times 4 = 10.39$ (m)	=	10. 39		10.39 m
スクラップ	ケーシング撤去部	W1 = 1.42 × 447 (kg/m) = 635 (kg) W2 = $\pi/4$ × (0.36+0.2) 2×94.2kg/m2	= =	635 23		0. 635 0. 023 0
底盤コンクリート打設工	φ 1500	V = 1,8 m3	=			0.66 t 1.8 m3
機械設置撤去工		※H29下水道用設計標準歩掛P444 n = 1 回	=			1 回
機械退避・再設置工		n = 0	=			0 回
機械運搬工	往路・復路	n = 1	=			1 🛭

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	ノグ築造工 M-16	$\phi$ 1500		<b>篁</b> -	出値	V61 -	П
工種名	仕 様	計 算 式 及 び 略 図 等		+		数	量
(土 留 め <b>材)</b> 先頭ケーシング	φ1,500 t = 12 mm	L = 2.400 × 1本 = 2.40 (m)	=	2. 40			
中間ケーシング	φ 1,500 t = 12 mm	$L = 0.000 \times 0 = 0.00$ (m)	=				
最終ケーシング	φ 1,500 t = 12 mm	$L = 2.000 \times 1 = 2.00$ (m)	=	2.00			
仮設ケーシング	φ 1,500 t = 12 mm	$L = 2.000 \times 1 = 2.00$ (m)	=	2.00			
ケーシング全長	φ1,500 t = 12 mm	(全損) L=2.40+0.00+2.00=4.40 (m)	=			4.40	m
先端ケーシング	直刃 φ1500	n = 1 式	=			1	式
仮設ケーシング損料	$\phi$ 1, 500 t = 12 mm	L = 2.000 (m) × 1(本分) (1 箇所当り)	=			1	式
うわ水排水工	φ 1500		=			1	箇所
スライム処分費	φ1500 汚泥吸排車	V = 0.7 m3 (1箇所当り) ※H29下水道用設計標準歩掛P448	=			1	式
路面覆工	(賃料)	φ1,500用 路面設置型	=			1	式
	覆工板設置工		=			1	式
	覆工板開閉工	必要に応じて計上	=			0	回
	覆工板撤去工		=			1	式

工 種 鋼製ケーシン 立坑No.	ング築造工 M-16	φ 1500			算上	出値	数量
工種名	仕 様	計 算 式 及 び 略 図 等			+	_	<b></b>
埋戻し工	コンクリート (18N-8-40)	掘削 1.0m当り土量 v = 1.77 m3 V = ( 5.13 +0.05 -1.50) × 1.77 =	6.51 m3	=	6. 51		
	( 控 除 ) 調整Co	(-) V1 = ( $\pi \times 1.5^2 \div 4$ ) $\times 0.00$ =	0 m3	=		0	
	底 盤 部	(-) V2 = 1.8 m3		=		1.8	
	底 版 部	(-) V3 = $(\pi \times 1.10^2 \div 4) \times 0.13 =$	0.12 m3	=		0. 12	
	推進管	(-) V4 = ( $\pi \times 0.36^2 \div 4$ ) $\times 0.23 \times 1$ =	0.02 m3	=		0.02	
	躯体	(-) V5 = ( $\pi \times 1.05^2 \div 4$ ) $\times 2.55$ =	2.21 m3	=		2. 21	
	発生土				+6. 51	-4. 15	+2.4 m3
	76.2.2.	$V = (1.50-0.25) \times 1.77 = 2.21 \text{ m}$		=	2. 21		
	躯体	(-) V6 = $(\pi \times 1.05^2 \div 4) \times 0.75 =$	0.65 m3	=		0.65	
	斜壁	(-) V7 = ( $\pi \times 0.90^{2} \div 4$ ) $\times 0.45$ =	0.29 m3	=		0. 29	
	上 部	(-) V8 = $(\pi \times 0.82^2 \div 4) \times 0.05 =$	0.03 m3	=	+2.21	0. 03 -0. 97	+1.2 m3
残土処分工		V = +6.51 + 2.21 - 1.20/0.9 =	7.39 m3	=			7. 4 m3
調整Co(18N-8-40)	t=0.00						

§ 補具	卯上;	'去						鱼相式薬液	注入工数	量集計表			
					a 注入本数	<u>b</u> 1 本 当 り	a×b	1 日 当 10	1 木 当 り	1 木	当りボーリン	グ長	施工日装
煄	別	細		別		施工時間 分	c 分	施工本数本	注 入 量	粘 性 土	砂質土	砂礫土	
					本	分	分	本	1	m	m	m	日
			\	fmil	_				1,656	3.900	8.670		
M14	上.	上.	流	側	3	69.70	209.10	10.8	552	1.300	2.890		0. 28
	_	<b></b> -	No.	Ind	0	50.00	010.04	10.0	1,590		9.360		
M15	<u> </u>	下	流	側	3	70.08	210.24	10.8	530	1.300	3.120 9.300		0. 2
M15	L	上	流	側	9	69.83	209.49	10.8	1,584	3.900			0.00
MITS	)_E.	_Е.	ЮЦ	1則	3	69.83	209.49	10.8	528 1,569	1.300 3.900	9.180		0. 2
M16	<b>下</b>	下	冻	側	3	69.28	207.84	10.9	523	1.300			0. 28
IVIIC	' 1	1	1/114	DO		03.20	201.04	10.3	525	1.500	3.000		0.20
主入記	设備排	子付 ·	• 解体	Σ.	(車上)						N=1箇所		
					本		分		1	m	m	m	月
<b>薬液</b> 泡	主入娄	女量	(合計	+)	12	_	836.67	_	6, 399	15. 600	36, 510		1. 12
	, _	(1	本当	n )	_		69. 72	_	533	1. 300	3.040		

#### 薬 液 注 入 工

#### 二重管ストレーナエ法

上流側

単相方式

(下水道標準歩掛りによる。)

1. 条件

(80 A ±)

1300

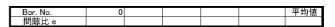
M14 上

到達立坑

		削孔長	注入長	土被長	改	良条件	
土 質	平均N値	L0	L1	L2	幅	長	面積
		(m/本)	(m/本)	(m)	(m)	(m)	(m2)
粘性土	4	1.30	0.48				
砂質土	3	2.89	1.02		1.50	2.00	3.00
礫質土	I						
-1		4.10	1.50	2.60	* ネス 本	************************************	3



<u>2. 注)</u>	マーター アー・アー・アー・アー・アー・アー・アー・アー・アー・アー・アー・アー・アー・ア	(甲怕力ェ	<b>(</b> )				
			間隙率	溶剂	夜 形	懸 濁	形
土 質	N 値		ρ	充填率	注入率	充てん率	注入率
			(%)	α(%)	(%)	α(%)	(%)
	ゆるい	0~4	70	55	38.5	50	35.0
粘性土	中位	4~8	60	50	30.0	45	27.0
	締った	8~15	50	30	15.0	25	12.5
	ゆるい	0~10	50	80	40.0	70	35.0
砂質土	中位	10~30	40	80	32.0	70	28.0
	締った	30以上	30	70	21.0	60	18.0
	ゆるい	10~30	50	80	40.0	70	35.0
礫質土	中位	30~50	35	80	28.0	70	24.5
	締った	50以上	25	80	20.0	70	17.5



間隙率 P=e/(1+e)×100 = 注入充てん率

 $\alpha =$ 

%

			1本当り	充て	ん率	注入	量
土 質	平均N値	間隙率	対象土量	α	(%)	Qs (	L)
		(%)	(m3)	溶液形	懸濁形	溶液形	懸濁形
粘性土	4	60	0.480	50		144	
砂質土	3	50	1.020	80		408	
礫質土							
計	1本当り		1.500			552	
Ē.	笛話当り					1858	

4. 1日当り注入量

**坑口裏注《二星管ストレーナ単樹式** 

T1=
T2=  $\Sigma(\gamma 1 \times L0)$ T3= Qs/qsT4=  $\gamma 2 \times L2$ 1) 準備時間 T1= 2) 削孔時間 T2= 3) 注入時間 T3= 4) 土被引抜時間 T4= 引抜单位作業時間 γ2= 14.00 19.65 30.67 = 5.38 2.0 分/m

1本当り施工時間

削孔の単位作業時間(分/m) 質 | 礫質土 | 砂質土 | 粘性土 1 | 8.0 | 5.0 | 4.0 単位時間当り注入量(I/分) 工法名 単相方式 複相方式 qs 18 16

5. 1日当り施工本数

 $N = (60 \times H) / Ts \times$ 

2 (セット) =

10.8 本/日

69.70 分/本

実作業時間 H=

#### 薬 液 注 入 工

#### 二重管ストレーナエ法

#### 単相方式

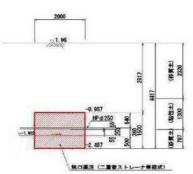
(下水道標準歩掛りによる。)

1. 条件

M15下

発進立坑 下流側

		削孔長	注入長	土被長	改	良条件	
土 質	平均N値	L0	L1	L2	幅	長	面積
		(m/本)	(m/本)	(m)	(m)	(m)	(m2)
粘性土	4	1.30	0.70				
砂質土	3	3.12	0.80		1.50	2.00	3.00
礫質土							
計		4.42	1.50	2.92	注入本	数(本)	3



2. 注入率 (単相方式)

<u> </u>	<u> </u>	(平117)と	<b>u</b> /				
			間隙率	溶剂	友 形	懸 濁	形
土 質	N 値		ρ	充填率	注入率	充てん率	注入率
			(%)	α(%)	(%)	α(%)	(%)
	ゆるい	0~4	70	55	38.5	50	35.0
粘性土	中 位	4~ 8	60	50	30.0	45	27.0
	締った	8~15	50	30	15.0	25	12.5
	ゆるい	0~10	50	80	40.0	70	35.0
砂質土	中 位	10~30	40	80	32.0	70	28.0
	締った	30以上	30	70	21.0	60	18.0
礫質土	ゆるい	10~30	50	80	40.0	70	35.0
	中 位	30~50	35	80	28.0	70	24.5
	締った	50以上	25	80	20.0	70	17.5

Bor. No.	0			平均値
間隙比 e				

間隙率 P=e/(1+e)×100 = 注入充てん率

 $\alpha =$ 

%

3. 1本当り注入量

土 質	平均N値	間隙率	1本当り 対象土量	充てん率 α(%)		注入量 Qs (L)	
		(%)	(m3)	溶液形	懸濁形	溶液形	懸濁形
粘性土	4	60	0.700	50		210	
砂質土	3	50	0.800	80		320	
礫質土							
<del>=</del> +	1本当り		1.500			530	
計	箇所当り					1590	

4. 1日当り注入量

1)準備時間 T1= = 14.00 2)削孔時間 T2= Σ(γ1×L0) = 20.80 3) 注入時間 T3= Qs√qs = 29.44 4) 土被引抜時間 T4= γ2×L2 = 5.84 引抜単位作業時間 γ2= 2.0 分/m

1本当り施工時間 Ts= 70.08 分/本

表. 単位時間当り	主入量(I/分)	
工法名	単相方式	複相方式
as	18	16

5. 1日当り施工本数

 $N = (60 \times H) / T_s \times$ 

2 (セット) =

10.8 本/日

実作業時間 H=

#### 薬 液 注 入 エ

#### 二重管ストレーナエ法

上流側

単相方式

(下水道標準歩掛りによる。)

1. 条件

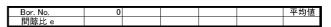
M15上

発進立坑

		削孔長	注入長	土被長	改	良条件	
土 質	平均N値	LO_	L1	L2	幅	長	面積
		(m/本)	(m/本)	(m)	(m)	(m)	(m2)
粘性土	4	1.30	0.72				
砂質土	3	3.10	0.78		1.50	2.00	3.00
礫質土							
吉		4.40	1.50	2.90	注入本	数(本)	3

2. 注入率 (単相方式)

<u>Z. 注 /</u>	\ <del>#</del>	(甲間刀ェ	<b>v</b> /					
			間隙率	間隙率 溶液形		懸 濁	懸 濁 形	
土 質	N 値		ρ	充填率	注入率	充てん率	注入率	
			(%)	α(%)	(%)	α(%)	(%)	
	ゆるい	0~ 4	70	55	38.5	50	35.0	
粘性土	中 位	4~8	60	50	30.0	45	27.0	
	締った	8~15	50	30	15.0	25	12.5	
	ゆるい	0~10	50	80	40.0	70	35.0	
砂質土	中 位	10~30	40	80	32.0	70	28.0	
	締った	30以上	30	70	21.0	60	18.0	
礫質土	ゆるい	10~30	50	80	40.0	70	35.0	
	中 位	30~50	35	80	28.0	70	24.5	
	締った	50以上	25	80	20.0	70	17.5	



間隙率 P=e/(1+e)×100 = 注入充てん率

 $\alpha =$ 

%

			1本当り	充て	充てん率		量
土 質	平均N値	間隙率	対象土量	α (%)		Qs (L)	
		(%)	(m3)	溶液形	懸濁形	溶液形	懸濁形
粘性土	4	60	0.720	50		216	
砂質土	3	50	0.780	80		312	
礫質土		1	1				
計	1本当り		1.500			528	
P.I	筋所当り					1584	

4. 1日当り注入量

禁口禁注 (二重管ストレーナ単格式)

1) 準備時間 T1= = 14.00 2) 削孔時間 T2= Σ(γ1×L0) = 20.70 3) 注入時間 T3= Qs/qs = 29.33 4) 土被引抜時間 T4= γ2×L2 = 5.80 引抜単位作業時間 γ2= 2.0 分/m

1本当り施工時間 Ts= 69.83 分/本

表. 単位時間当り	主入量(1/分)	
工 法 名	単相方式	複相方式
as	18	16

5. 1日当り施工本数

N= (60×H)/Ts ×

2 (セット) =

10.8 本/日

実作業時間 H=

#### 薬 液 注 入 工

#### 二重管ストレーナエ法

単相方式

(下水道標準歩掛りによる。)

1. 条件

M16下

発進立坑 下流側

ı			削孔長	注入長	土被長	改	良条件	
ı	土 質	平均N値	L0	L1	L2	幅	長	面積
			(m/本)	(m/本)	(m)	(m)	(m)	(m2)
ı	粘性土	4	1.30	0.77				
ı	砂質土	3	3.06	0.73		1.50	2.00	3.00
ı	礫質土							
ı	計		4.36	1.50	2.86	注入本	数(本)	3

2. 注入率 (単相方式)

<u>z. /± /</u>	\ <del>**</del>	(単化/フェ	<b>(</b> )				
			間隙率	溶液形		懸 濁 形	
土 質	N 値		ρ	充填率	注入率	充てん率	注入率
			(%)	α(%)	(%)	α(%)	(%)
	ゆるい	0~4	70	55	38.5	50	35.0
粘性土	中位	4~8	60	50	30.0	45	27.0
	締った	8 <b>~</b> 15	50	30	15.0	25	12.5
	ゆるい	0~10	50	80	40.0	70	35.0
砂質土	中位	10~30	40	80	32.0	70	28.0
	締った	30以上	30	70	21.0	60	18.0
	ゆるい	10~30	50	80	40.0	70	35.0
礫質土	中位	30~50	35	80	28.0	70	24.5
	締った	50 L/ F	25	80	20.0	70	17.5



Bor. No.	0			平均値
間隙比。				

間隙率 P=e/(1+e)×100 = 注入充てん率

 $\alpha =$ 

\_\_\_\_\_%

				1本当り	充て	ん率	注入	画
土	質	平均N値	間隙率	対象土量	α	(%)	Qs (	L)
			(%)	(m3)	溶液形	懸濁形	溶液形	懸濁形
粘性	土土	4	60	0.770	50		231	
砂質	〔土	3	50	0.730	80		292	
礫賃	〔土							
-	+	1本当り		1.500			523	
Ē	I	箇所当り					1569	

4. 1日当り注入量

 1) 準備時間
 T1=
 =
 14.00

 2) 削孔時間
 T2= Σ(γ1×L0)
 =
 20.50

 3) 注入時間
 T3= Qs/qs
 =
 29.06

 4) 土被引抜時間
 T4= γ2×L2
 =
 5.72

 引抜単位作業時間
 γ2=
 2.0 分/m

1本当り施工時間 Ts= 69.28 分/本

表. 単位時間当り	主入量(I/分)	
工法名	単相方式	複相方式
rae .	18	16

5. 1日当り施工本数

 $N = (60 \times H) / T_s \times$ 

2 (セット) =

10.9 本/日

実作業時間 H=

# [補助] 塩ビ管管布設工集計表

(7-1) 工区 単位 設計数量 名 称 形 状 寸 法 合計 No. 1 No. 2 No. 3 No. 4 No. 5 No. 6 管路掘削 212. 10 BH 0.13m3 212.10 m3 管路掘削 BH 0.28m3 420. 30 23. 10 30.60 8.00 482.00 m3 480 管路埋戻(発生土) BH 0.13m3 150. 20 150. 20 m3 150 管路土工 管路埋戻(発生土) BH 0.28m3 271, 50 12, 40 20.40 4.60 308, 90 m3 310 管路埋戻(砂) BH 0.13m3 44.20 44. 20 m3 4 87. 70 6.10 101.70 m3 管路埋戻(砂) BH 0.28m3 6.00 1.90 100 発生土処理 BH 0.13m3 2t車 45.20 45.20 m3 発生土処理 BII 0.28m3 4t車 118.60 7. 90 2.90 138.70 m3 140 9.30 砂基礎 11.65 11.65 m3 BH 0.13m3 12 管基礎工 砂基礎 BH 0.28m3 23. 16 1. 72 1.76 0.59 27.22 m3 27 m3 39 38, 87 18.00 11.00 231. 57 28. 62 116. 52 405. 71 m 405.7 砂基礎延長 路線延長 φ 200mm 241. 30 29. 00 120. 10 390. 40 m 390. 4 路線延長 18.00 11.00 29, 00 m 29. ( φ 150mm 管体延長 28. 62 116. 52 231. 57 376.71 m ф 200mm 376. 管体延長 17. 55 10. 70 28. 25 m 28. 3 φ150mm 204.00 28.00 104.00 336. 00 m ゴム輪受け口片受直管 φ200mm×4.00m 336. 0 84 本 ゴム輪受け口片受直管 φ150mm×4.00m 16.00 8.00 24. 00 m 本 6 プ レーンエント 直管 φ 200mm×4.00m 27. 57 0. 62 12. 52 40.71 m 40.7 11 本 管布設工 プ゚レーンエンド直管 φ150mm×4.00m 1.55 2.70 4. 4.25 m 本 可とう継手 18 個 φ 200mm 14.0 1.0 3.0 可とう継手 φ 150mm 1.0 個 自在曲管 ф 200mm 個 自在曲管 φ 150mm 個

「油」	<u></u>	建込-	甫			塩	ビ 管	管	布	設	工. ()	No.1)								
管 径	$\phi =$	200						道路		員	=	3.00 m₽								
表層舗路盤舗	装厚=	0.05		(上下	、路盤)			掘削掘	機 削	種 幅	=	0.28 m <sup>3</sup> E 1.00 m	ВН							
路	人	人		1.減長			砂	管	ゴ片	プェ	掘削土量	発生上	購入上	砂	ホ可	自		曲	管	
	孔	孔 間		r-1	掘	削	基	体	ム 受 口輪	レッド		埋戻し	埋戻し	埋戻し	1 と	在曲	5°	11°	22°	
線	番	延		<del>}</del> −2	下流側	掘削深	延	延	受直	直直	ВН	BH	ВН	ВН	継マ	管	5/8	1/4	1/2	15°
名	号	長	塩	(Ł*-3	上流側	平均	長	長 m	け管 SRA	ン 管 PE	0.28 m <sup>3</sup>			0.28 п	… 手ン 間	φ200 個	φ 200 個	φ 200 個	φ 200 個	φ 200 個
411	М78	m	1	m 0.45	m 1.92	m 1.88	m	111	АЛС	LD	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	1101	100	101	100	10	1/4
4868	M96	12.60	1	0.45	1.93	1.93	11.70	11.70	8.00	3.70	23.7	15.9		4.4	2					
4866	M96 M97	13.00	<u>1</u>	0.45	•	1.86 1.91	12.25	12.25	12.00	0.25	24.2	16.2		4.6	1					
1000	M97	11.80	3	0.20	4	1.77	11.20	11.20	8.00	2 20	20.0	10.0		4.0		١.				
4866	M98 M98	11.80	3	0.30		1.82 1.84	11.30	11.30	8.00	3.30	20.9	13.6		4.3		1				
4864	M99	7.00		0.30		1.89		6.50	4.00	2.50	12.9	8.6		2.5						
4864	M99 M100	41.00	31	0.20 0.45	***************************************	1.79 1.84	40.35	40.35	40.00	0.35	73.4	48.1		15.3	1	1				
4862	M100 M101	26.80	1	0.45 0.45	***************************************	1.78 1.83	25.90	25.90	24.00	1.90	47.7	31.2		9.8	2	1				
4002	M101 M101	20.80	1	0.45		1.83	20.90	40.90	21.00	1.90	41.7	31.2		9.8	+ 4	1				
4858-2	M102	11.40		0.30		1.85		10.65	8.00	2.65	20.5	13.5		4.0	1					
4858-2	M102 M103	9.50	<u>3</u> 3	0.20	7	1.76 1.81	9.00	9.00	8.00	1.00	16.7	10.9		3.4						
4858-2	M103 M104	23.60	3	0.20 0.45	***************************************	1.74 1.79	22.95	22.95	20.00	9.05	41.1	26 5		8.7	1	1				
4858-2	M104 M104	23.00	1	0.45		1.79		22.95	20.00	2.95	41.1	26.5		8.1	1	1				
4858-1	M105	8.65		0.30		1.81	7.90	7.90	4.00	3.90	15.2	9.9		3.0	1					
4858-1	M105 M106	12.90	3	0.45	***************************************	1.82 1.87	12.25	12.25	12.00	0.25	23.5	15.5		4.6	1					
4861	M101	39.95	1	0.45		1.55	39.20	39.20	36.00	3.20	61.9	37.3		14.9	1					
4001	M108 M108	JJ.30	33	0.30		1.60 1.47		33.40	30.00	3.20	61.9	31.3		14.9	1					
4861	M109 M96	13.10	1	0.45		1.52 1.93	12.45	12.45	12.00	0.45	19.3	11.2		4.7	1					-
4867	M111	10.00	! 4	0.38	4	1.98	9.17	9.17	8.00	1.17	19.3	13.1		3.5	2					
																1				
	計	241.30	J管			L	231.57 =	231.57	204.00	27.57	420.3	271.5	23	87.7 31.57 m		5				
<u></u>	管					n	= :	231.57 I			÷4.00m	/本 = T	m <sup>3</sup> 🗘	58 本						
	掘	機械	畑肖	J上		バックホリ	0.13m3 ל							計						
		機械	屈肖	JT.		パックホリ	0.28m3					4	m <sup>3</sup> 20.3							
		機械	屈肖	JT.		パックホロ	ን 0.45m3						m <sup>3</sup>							
	削	人力	屈肖	JI									m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>						
土	埋	- 森	生土		※埋め		、力 	L 下まで					•	120.3 m <sup>3</sup>					I	m
	×1E				V =							数1位→	2	271.5	埋め戻 掘削底か	に高さ ら管頂		m	0.4	416
			人士		V = V = {(	0.416	× 1	.00 ) —			/J\ π/4	数1位→								m
	戻		埋戻		×		^2 }	× /		L		数1位→		87.7 管 m3 砂	外径 埋め戻し	高さ	=			216 100
T.		砂基	:礎	L	V = 1.	00 ×	0.10	×	23	1.57				23.2   砂	基礎高さ		=			100
	,	残	±.												管控除》	兀r²	14-		0.027	m²
					V = 42	0.3 -(	271.5	/ 0.90			) 小	数1位→	1	18.6	(0.216÷	-2)*X	.14=		0.037	ın
									土量	変化率										
																			京 市	

「補」	——— 助	素掘-	·車			塩	ビー管	管	布	設	工 ()	No.2)								
管 径 表層舗	φ = 装厚=	200 0.05	mn m	1	enterior )				機	種	= =	3.00 m 0.28 m <sup>3</sup> H	ВН							
路路	装厚=	0.20 人 孔		<u>(上卜</u> 孔減長	路盤)	dat	砂	管	削ゴ片	ポープエ	= 掘削土量	0.60 m 発生土 埋戻し	購入土	砂埋戻し	ホ可	自		Ш	管	
線	孔 番	間	1天	<del>1</del> -1	17/11		基延	体延	ム受口輪直	レンド直	ВН	BH	選択し BH	BH	一ルう	在曲	5°	11°	22°	15°
	号	延 長		号-2 ほヒ*-3	上流側	掘削深 平 均	長	長	け管	ン管	$0.28  \text{m}^3$	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 п	手ン	φ 200		1/4 ¢200	1/2 φ 200	φ 200
名	M111	m	4	m 0.38	m 1.46	m 1.33	m	m	SRA	PE	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	個	個	個	個	個	個
4867		29.00			1.29		28.62	28.62	28.00	0.62	23.1	12.4		6.1	1					
			<u> </u>																	
	計	29.00					28.62	28.62	28.00	0.62	23.1	12.4		6.1	1					
本	管		J管			L n	=	28.62			÷4.00m	/本 =	31	28.62 m 8 本						
	掘	機械				バックホリ	0.13m3						" 合 m <sup>3</sup>	計						
		機械					0.28m3						23.1 m <sup>3</sup>							
	削	人力					7 0.45m3 →						m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>						
1:	埋	発:	生士	:	※埋めī V =		、力 輔装路盤T	まで			/h	数1位→		23.1 m <sup>3</sup> 12.4	埋め員	ぎし高さ	=			n 416
		購	入士	<u> </u>	V =						小	数1位→		*	・掘削底が	ら管頂	+10ci	n	···	
_	戻		埋房			0.416 0.216		.60 ) — ×		L	π/4 /\	数1位→		6.1 管 m3 砂	埋め戻し	高さ	= =		0.1	m 216 100
T.		砂基		L	V = 0.	60 ×	0.10	×	28	3.62				1.7 配	基礎高さ 空除面積	]	=			100
		残	±:		V = _23	3.1 <u> </u>	12.4	/ 0.90			) 小	数1位→		9.3	管控除》 (0.216 -		3.14=		0.037	m²
									土量	変化率	_									
											_							→ n	京 市	

	φ = 装厚=	<b>建込</b> - 200 0.03 0.10	mm																	
路	人	0.10						道 路掘 削	機	員 種	= =	3.00 mD 0.13 m <sup>3</sup> E								
線		人孔		孔減長	掘	削	砂井	管	ガガガン	幅 プ エ レ ン	— 掘削土量	1.00 m 発生土 埋戻し	購入土 埋戻し	砂埋戻し	ホ可しと	自在		ш	管	
	番		1号	÷−1 <del>}</del> -2		掘削深	基延	体延	口輪 受 受	ド直	ВН	ВН	ВН	вн	ルう継マ	曲管	5° 5/8	11° 1/4	22° 1/2	15°
名	号	長 m		(E*-3 m	上流側m		長 m	長 m	け管 SRA	ン 管 PE	0.13 m <sup>3</sup>	0.13 m <sup>3</sup>	0.13 m <sup>3</sup> m <sup>3</sup>	0.13 m m <sup>3</sup>	… 手ン 間	φ 200 個	φ 200 個	φ 200 個	φ 200 個	φ 200 個
4907'	M15 M64 M64	2.00		0.45 0.30 0.20	1.81 1.88 1.88	1.82	1.25	1.25		1.25	3.6	2.6		0.5	1					
4907'	M65 M65	23.00	3 3	0.30	1.83 1.83	1.83 1.86 1.77	22.50	22.50	20.00	2.50	42.1	30.2		8.5		1				
4907'	M66 M66	15.00		0.30	1.77 1.77	1.80	14.50	14.50	12.00	2.50	26.6	18.8		5.5						
4907'	M67 M67	50.00	3	0.30	1.71 1.71	1.74 1.78	49.50			1.50	85.5			18.8						
4907' 4907	M68 M16 M17	23.00	1	0.38 0.45 0.30	1.90 2.00 1.83	1.81 1.89 1.92	22.42 6.35		20.00	2.42	13.4			8.5 2.4	1	1				
	MIII	7.10		0.30	1.00	1.32	0.30	0.30	1.00	2.30	13.4	3.0		2.4	1	1				
	計	120.10	- AsAr			L	116.52 =	116.52	104.00	12.52	212.1	150.2	11	44.2 16.52 m		2				
本	管 掘	機械技	」管 掘削			n 	= : 0.13m3	116.52			÷4.00m/	本 =	m³ 合	30 本計						
	3411	機械技	屈削	J工			7 0.28m3					212	m <sup>3</sup>							
	削	機械技				ハ・ックホウ	7 0.45m3						m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>						
±	埋	人力 	無削 生士				、力 輔装路盤 T	 				\$6.1 /-L	2	212.1 m <sup>3</sup>	дп. т. —	n +4				n
		購			V = V =	0.410		00 '			小	数1位→ 数1位→	1	*	埋め戻 掘削底か	ら管頂	= +10cr	n	0.4	416
т.	戻	砂基	埋戻		×	0.416 0.216	^2 }	.00 ) — ×		L	π/4 <u>小</u>	数1位→		44.2 管 m3 砂	埋め戻し	高さ	=		0.1	m 216 100
			±:		v = 1.	υ0 ×	0.10	X	11	6.52				[ / i	基礎高さ 空除面積】 管控除》	Ær²	=			100
-					V = 21	2.1 -(	150.2	/ 0.90	\ [ .			数1位→		45.2	(0.216÷	·2) <sup>2</sup> ×3	3.14=		0.037	mí
									1土量	変化率	<u> </u>								元 市	

「補」	—— 助 1	建込-	車			塩	ビ 管	管	布	設	工. ()	No.5)								
管 径 表層舗	φ = 装厚=	150 0.05	mn m	1					機	種	= =	3.00 m 0.28 m <sup>3</sup> F								
路盤舗路	装厚=	0.20 人 孔		<u>(上下</u> 孔減長	路盤)	削	砂	管	4 ==	幅 プ エ レ ン	掘削土量	1.00 m 発生土 埋戻し	購入土 埋戻し	砂埋戻	し ポ			ш	管	
線	孔 番	間 延	24		下流側	掘削深	基延	延	ム 受 口輪 受 直	しょ	ВН	ВН	ВН	ВН	ル総	うせ	5° 5/8	11° 1/4	22° 1/2	15°
名	号	長 m		≝Ł*−3 m	上流側 m	平均 m	長 m	長 m	け管 SRA	ン 管 PE	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	手 m 1	φ 150	φ 150 個	φ150 個	φ150 個	φ 15 個
4908-2	M15	18.00	1	0.45	1.99 1.51		17.55	17.55	16.00	1.55	30.6	20.4		6.0		1				
	計	18.00	1.000			L	17.55 =	17.55	16.00	1.55	30.6	20.4	]	6.0 17.55 n		1				
本	管	機械	J管 掘肖			n		17.55			÷4.00m/	/本 =	31	5 Z 計						
	掘	機械					0.13m3 0.28m3						m <sup>3</sup> 30.6							
	akal	機械	掘肖	JT.			7 0.45m3						m <sup>3</sup>							
1:	削	人力			※冊め1		力	「 まで					m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup> 30.6 m <sup>3</sup>						
	埋		生士  入士			べしば、古	東路盤					数1位→		20.4		め戻し高さ 気から管頂		n	0.3	m 365
			埋戻		V = V = {( ×	0.365 0.165	× 1	.00 ) —		L	$\pi/4$	数1位→ 数1位→		6.0 省	<b></b>		=			165
T.	戻	砂基	.礎	Ľ.	V = 1.	00 ×	0.10	×	17	7.55				m3 有 1.8 有	少埋め月 少基礎記 控除面	戻し高さ <u>高さ</u> 積】	=			100 100
		残	£		V = 20	16 - /	20.4	/ 0.00			γ .a.	数1位→		7.9	管控除	》元r² 55÷2)²×3	3.14=		0.021	m²
					v - 30	,.u — (	20.4	7 0.90	土量	変化率	_	<del></del> 数1世→		1.9						
																		<b>→</b> 6	京 市	

「補目	 В 1	素掘-	甫	谱		塩	ビ管	管	布	設	工 ()	No.6)								
管 径表層舗	φ = 装厚=	150 0.05	mn					道 路掘 削	機	員 種	= =	3.00 mD 0.28 m <sup>3</sup> E								
路盤舗路	装 厚 = 人	人		<u>(上下</u> 孔減長	路盤)		砂	管	割ゴ片	帽プエ	= 掘削土量	0.55 m 発生土	購入土	砂		自		曲	管	
線	孔 番		1号	<u>-</u> -1	1911	削	基延	体延	ム 受 口輪 受 直	レンド	ВН	埋戻し BH	埋戻し BH	埋戻 BH	一ルう	在曲	5°	11°	22°	15°
	号	延 長		号-2 ILt*-3	上流側		. 長	長	け管	ン管	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 1	手ン	管			1/2 φ150	φ 150
名		m		m	m 1.51	m 1.32		m	SRA	PE	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	個	個	個	個	個	個
4908-2	M15-1	11.00	3	0.30	1.22	1.37	10.70	10.70	8.00	2.70	8.0	4.6		1.9		$\vdash$				
																-				
							1									-				
							1													
																_				
																_				
							-													
				ļ																
	計	11.00 VI	J管	:		L	10.70	10.70	8.00	2.70	•	4.6	1	1.9 10.70 m	1					
本	<u>管</u> 掘	機械	屈肖	山工		n N°w/t+	= ウ 0.13m3	10.70			÷4.00m/	/ <u>4 = </u>	m³ 合	3 才 計	λ					
	314	機械	屈肖	IJエ			ウ 0.28m3						m <sup>3</sup> 8.0							
		機械	屈肖	江			ウ 0.45m3						m <sup>3</sup>							
土	削	人力	屈肖	JI			人力						m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup> 8.0						
	埋	発:			※埋め V =	戻しは、智	舗装路盤	下まで			小	数1位→		m <sup>3</sup> 4.6	埋め戸	し高さ	=		0.3	n 365
		購			V = V = {(	0.365	× 0	.55 ) —			/ <u>/</u> ν π/4	数1位→			(掘削底が	り官貝	+10ci	m		m
Т.	戻	砂!	埋戻		×	0.165	^2 }	×		L	小小	数1位→		m3 程	5外径 9埋め戻し	高さ	=		0.1	165 100
1.					V = 0.	.55 ×	0.10	×	1(	).70					少基礎高さ 控除面積 管控除》	]	=		0.1	100
		残	±.	_	V = 8	:.0 — (	( 4.6	/ 0.90				数1位→		2.9	(0.165=	-2) 2×3	3.14=		0.021	m²
									土量	変化率	_									
					<u> </u>						_							<b>→</b> 10	京市	

[補助] 塩 ビ 管 布 設 土 留 め 工 集 計 表

名 称	形状寸法		数	量 内 訴	書	合計	単位	設計数量
和 你	// // // // // // // // // // // // //	No. 1		No. 2			- 14	以可数里
	軽量鋼矢板建込工 L=1.50m						m	
	" L=2. 00 m	94. 65		65.00		159. 65	m	159. 7
	и L=2. 50 m	164. 65		55. 10		219. 75	m	219.8
	и L=3. 00 m						m	
	и L=3. 50 m						m	
土留め工	" L=4. 00 m						m	
工田の工	軽量鋼矢板打込工 L=1.50m						m	
	и L=2. 50 m						m	
	и L=3. 00 m						m	
	" L=3.50m						m	
	" L=4. 00 m						m	
	B ii vviii							
	1段支保工	259. 30		120. 10		379. 40	m	379. 4
支保工	2段支保工						m	
	3段支保工						m	
		II			I			

路 線 名 1868 1866 1866 1864 1864 1862	人 孔 母 M78 M96 M97 M97 M98 M99 M99 M100 M100 M101 M101	人 孔 間 延 長 12.60 13.00 11.80 7.00	据 削 深 下流側 上流側 1.92 1.93 1.91 1.90 1.77 1.86 1.86 1.92	平 均 掘 削 深 m 1.93 1.91	m	m	(W= m L-3.00	L-3.50	m	1段	2段	支保工		
名。 1868 1866 1866 1864 1864 1864	番 男 M78 M96 M97 M97 M98 M98 M99 M100 M100 M101	延 長 m 12.60 13.00 11.80 7.00	下流側 上流側 m 1.92 1.93 1.91 1.90 1.77 1.86 1.86	削 深 m 1.93 1.91	L-2.00	L-2.50	L-3.00	L-3.50		1段	2段	3段		
1868 1866 1864 1864	M78 M96 M96 M97 M97 M98 M98 M99 M100 M100 M101	m 12.60 13.00 11.80 7.00	m 1.92 1.93 1.91 1.90 1.77 1.86 1.86	m 1.93 1.91			m							1
1868 1866 1864 1864	M78 M96 M96 M97 M97 M98 M98 M99 M100 M100 M101	12.60 13.00 11.80 7.00	1.92 1.93 1.91 1.90 1.77 1.86	1.93 1.91				m	m	m	m	m	m	m
	M96 M97 M97 M98 M98 M99 M99 M100 M100	13.00 11.80 7.00	1.91 1.90 1.77 1.86 1.86	1.91		12.00				12.60				
	M97 M98 M98 M99 M99 M100 M100 M101	7.00	1.77 1.86 1.86			13.00				13.00				
	M99 M99 M100 M100 M101		1.86 1.92			11.80				11.80				
	M100 M100 M101	41 00		1.89		7.00				7.00				
	M101	11.00	1.76 1.91	1.84		41.00				41.00				
358-2	M101 I	26.80	1.78 1.87	1.83		26.80				26.80				
	M102	11.40	1.85 1.84	1.85		11.40				11.40				
358-2	M102 M103	9.50	1.84 1.77	1.81		9.50				9.50				
858-2	M103 M104	23.60	1.77 1.81	1.79	23.60					23.60				
858-1	M104 M105	8.65	1.76 1.86	1.81		8.65				8.65				
358-1	M105 M106	12.90	1.86 1.88	1.87		12.90				12.90				
1861	M101 M108	39.95	1.69 1.51	1.60	39.95					39.95				
1861	M108 M109	13.10	1.51 1.53	1.52	13.10					13.10				
1867	M96 M111	10.00	1.88 2.08	1.98		10.00				10.00				
08-2	M15	18.00	1.99 1.51	1.75	18.00					18.00				
	計	259.30			94.65	164.65				259.30				
										1段支保	<u>:</u>		259.30	m
										2段支保				

[ 補	助 ]		塩ビ	管管	布	設土	留め	3 I	(No.2)					
							掘削杉掘 削		0.13 1.00	m3BH m				
路	人孔	人孔	掘削	平均	軽量鈍	岡矢板	(W=	1,000	mm)			支保工		
線	番	間 延	深 下流側	掘 削	m L-2.00	m L-2.50	m L-3.00		ı	1段	2段	3段		
名	号	長 m	上流側 m	深 m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m
4907'	M15 M64	2.00		1.85		2.00				2.00				
4907'	M64 M65	23.00		1.86		23.00				23.00				
4907'	M65 M66	15.00		1.80	15.00					15.00				
4907'	M66 M67	50.00	1.77 1.71	1.74	50.00					50.00				
4907'	M67 M68	23.00	1.71 1.90	1.81		23.00				23.00				
4907	M16 M17	7.10	2.00 1.83	1.92		7.10				7.10				
	計	120.10			65.00	55.10				120.10				
										1段支保	- 大工	=	120.10	m
										2段支保		=		m
										3段支保	łТ.	=		

# 組立1号マンホール工集計表補助

								補助
名 称	形状寸法	No. 1	数 No. 2	量 内 訪 No.3	書	合計	単位	設計数量
<b>鉄蓋(一般)</b>	内径600mm H=110mm 受枠共 25t	6.0	.10. 2	110.0		6.0	組	6
鉄蓋(転落防止)	内径600mm H=110mm 受枠共 25t	3.0				3.0	組	3
受枠変形防止 調整金具	下开注000mm II—110mm 文件来 23t	9.0				9. 0	個	9
WHIE W.	H= 50mm	0.0				0.0	個	
調整リング	H=100mm	6.0				6.0	個	6
	H=150mm	3.0				3.0	個	3
床版斜壁	H=150mm					0.0	個	
	H=300mm	2.0				2.0	個	2
斜 壁	H=450mm	7.0				7. 0		7
	H=600mm						個	
	H=300mm						個	
	H=600mm						個	
± ₽#	H=900mm						個	
直壁	H=1200mm						個	
	H=1500mm	2.0				2.0	個	2
	H=1800mm	1.0				1.0	個	1
	H=600mm						個	
	H=900mm	1.0				1.0	個	1
躯 体	H=1200mm	5.0				5.0		5
	H=1500mm						個	
	II=1800mm	3.0				3. 0	個	3
底 版	H=130mm	9.0				9. 0	個	9
	VU100mm						箇所	
<b>地</b> 山 フロ	VU150mm	3.0				3.0		3
削孔	VU200mm	11.0				11.0	箇所	11
	HP250mm	1.0				1.0		1
	H=3.0m以下	6.0				6.0	箇所	6
ブロック据付	H=3.0m∼4.0m以下	3.0					箇所	3
	H=4.0m~5.0m以下						箇所	
インバートコンクリート	0.18 m3/箇所	9.0				9.0		9
モルタル上塗り	0.84 m2/箇所	9.0				9.0		9
砕石基礎	0.95 m2/箇所	9.0				9.0		9
無収縮モルタル		9.0				9.0		9

							組	立	1	-	号	マ		ン		ホ	_	-	ル	Ē	設	置	1	エ		No.	1					10.44		
		人		流日	」管		ð	充入管		Ē	川管	鉄	蓋	受枠	調	訓	内整リン			壁ブロ		版			直壁フ						体ブロ			底
路線名	人孔 番号	孔	管種	管径	管底高	管種	管径	管底高	適用	管径	段差	一般	転落 防止	受 変 防 止 具	整高	50	φ 600 I 100			600/9 450		版 斜 150	300	600	φ 9 900		1500	1800	600		φ 900 ###		1800	版
	ш //	深		mm	m		mm	m		mm	m	組	組	個	Н	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個
4908-2	M14	3. 681	VU	250	-2. 171	HP	200	-2. 121					1	1	31		1		1								1						1	1
4908-2	M15	3. 862	HP	250	-1.902	HP VU	250 200	-1. 882 0. 248			2. 150		1	1	12				1									1					1	1
4908-1	M16	3. 805	HP	250	-1.835	VU VU	150 200	0. 074 0. 036			1. 976 1. 871		1	1	5		1			1							1						1	1
4869	M78	1.836	VU	200	1. 244	VU	200	1. 264																										
4868	M96	1.828	VU	200	1. 302	VU VU	200 200	1. 322 1. 352				1	Н	1	28		2			1											1			1
4864	M100	1.809	VU	200	1.891	VU	200	2. 023				1	Н	1	59			1		1											1		$\dashv$	1
4862	M101	1. 773	VU	200	2. 237	VU	200	2. 257 2. 425				1		1	23			1		1											1			1
4858-2	M104	1.713	VU	200	2. 867	VU VU	150 200 150	3. 448 2. 919 3. 736			0.869	1		1	13		1			1											1			1
4858-1	M106	1.776	VU	200	3. 164	VU	200	3. 184				1		1	26			1		1											1			1
4861	M109	1. 425	VU	200	3. 195	VU	200	3. 215				1		1	25		1			1										1				1
													H																				$\dashv$	
													$\vdash$																				$\dashv$	
計.							削孔	100 150 200	0 3 11			6	3	9	222		6	3	2	7							2	1		1	5		3	9
プ゛ロック打	据付	3. 0 m 2 3. 0 m ~ 4. 0 m ~	-4. 0r	n以下 n以下	6 3	箇所 箇所 箇所		250	1	箇所				1 箇	<b>斯</b> 当(	<b>II</b>	インハ゛ モルタル 砕石	上塗!		0. 0. 0.	84	m3 m2 m2						<u> </u>	ı		Ξ	三原	市	

内 副 管 設 置 工 集 計 表

			Д.		<i>&gt;</i>  C	HI			補助
名 称	形状寸法	No. 1	数 No. 2	量 内 訳 No.3	書 No. 4	No. 5	合計	単位	設計数量
内副管取付工	1. 0 m < h					1. 0	1.0	箇所	1
	$1.0  \mathrm{m} \leq \mathrm{h} < 1.5  \mathrm{m}$				1. 0		1.0		1
	$1.5 \text{m} \le \text{h} < 2.0 \text{m}$	1.0	1.0	1. 0			3. 0	箇所	3
内副管用マンホール継手	φ 200×150	1.0		1. 0			2. 0	個	2
内副管用マンホール継手	φ 150×100		1.0		1. 0	1.0	3. 0	個	3
硬質塩化ビニル管	φ 150	1. 9		1. 7			3. 6	m	3. 6
硬質塩化ビニル管	φ 100		1.6		0.9	0.6	3. 2	m	3. 2
90° 曲管	φ 150	1. 0		1.0			2. 0	個	2
90° 曲管	φ 100				1.0	1.0	2. 0		2
取付バンド		2. 0	2.0	2.0	2.0	2.0	10.0	個	10
内副管取付工	h < 1.0 m							個	
半割管	φ 250							m	
取付バンド								個	

工種	種別	算 式	計
内副管継手	φ 200×150		個 1
掃除口(落下防止付き)	φ 150用		個 1
副管用カラー	φ 150		個 1
プレーンエンド直管	φ 150		m 1.94
副管用90° 曲管	φ 150		個
取付けバンド	SUS製 φ 150用		個 2
アンカーボルト	SUS製		個 4
副管設置工	φ100 塩化ビニル管 1.5m≦h<2.0m		箇所 1

T 15	ff DI	hetherlo.	
工種	種別	算 式	計
内副管継手	φ 150×100		個 1
掃除口(落下防止付き)	φ 150用		個 1
副管用カラー	φ 100		個 1
プレーンエンド直管	φ 100		m 1.65
副管用90°曲管	φ 100		個
取付けバンド	SUS製 φ 100用		個
			2
アンカーボルト	SUS製		個
			4
副管設置工	φ 100 塩化ビニル管		箇所
	1.5m≦h<2.0m		1

工種	種 別	算 式	計
上	性 万月	异 八	
内副管継手	φ 200×150		個 1
掃除口(落下防止付き)	φ 100用		個 1
7,000	, 100/j		·
副管用カラー	φ 150		個 1
ш. н. п. у	ψ 15 <b>0</b>		
プレーンエンド直管	φ 150		m 1.66
プレーンエンド回目	φ 150		1.00
副管用90°曲管	, 150		個
町日/1190 田日	φ 150		1
取付けバンド	SUS製φ150用		/in
収割のハント	5U3黎 Ø 190/用		個 2
アンカーボルト	SUS製		/1771
7 2 33 34721.	30336		個 4
副管設置工	φ100 塩化ビニル管		箇所
即6以巨工	1.5m≤h<2.0m		回 <i>/</i> // 1

工種	種別	算 式	計
内副管継手	φ 150×100		個 1
除口(落下防止付き)	φ 150月		個 1
副管用カラー	φ 100		個 1
プレーンエンド直管	φ 100		m 0.93
副管用90°曲管	φ 100		個 1
取付けバンド	SUS製φ100用		個 2
アンカーボルト	SUS製		個 4
副管設置工	φ100 塩化ビニル管 1.0m≦h<1.5m		箇所 1
	Į .		

工種	種別	算 式	計
内副管継手	φ 150×100		個 1
掃除口(落下防止付き)	φ 150用		個 1
副管用カラー	φ 100		個 1
プレーンエンド直管	φ 100		m 0.59
副管用90° 曲管	φ 100		個 1
取付けバンド	SUS製φ100用		個 2
アンカーボルト	SUS製		個 4
副管設置工	φ100 塩化ビニル管 1.0m <h< td=""><td></td><td>箇所 1</td></h<>		箇所 1

## 組立の号マンホール工集計表

	ли. <u>и.</u> 0 /у т	I	松仁	E + =		* -	11 1		補助
名 称	形状寸法	No. 1	数 No. 2	量 内 ii No.3	書		合計	単位	設計数量
鉄蓋(一般)	内径600mm H=110mm 受枠共 25t	1.0					1.0	組	1
鉄蓋(一般)	内径600mm H=110mm 受枠共 14t	1.0					1.0	組	1
鉄蓋(転落防止)	内径600mm H=110mm 受枠共 25t							組	
受枠変形防止 調整金具	TIESSONIA II TIONA XIIX BOO	2.0					2. 0	個	2
WHIE TO Y	Н= 50пип							個	
調整リング	H=100mm	3.0					3. 0	個	3
	H=150mm							個	
床版斜壁	H=150mm							個	
	H=300mm	2.0					2. 0	個	2
斜 壁	H=450mm	2.0					2.0	個	
	H=600mm							個	
	H=300mm							個	
	H=600mm							個	
	H=900mm							個	
直壁								個	
	H=1200mm								
	H=1500mm							個	
	H=1800mm							個	
	H=600mm							個	
躯 体	H=900mm							個	
V= 11	H=1200mm	1.0					1.0		1
	H=1500mm	1.0					1.0	個	1
底 版	II=1800mm								
HES. TIPA	H=130mm	2.0					2.0	個	2
	VU100mm							箇所	
削孔	VU150mm	1.0					1.0		1
	VU200mm	1.0					1.0		1
	VU250mm							箇所	
ブロック据付	H=2.0m以下	2.0					2.0	箇所	2
ノロツク1/6111	H=2.0m~3.0m以下							箇所	
A * 1-1-64 1	H=3.0m~4.0m以下							箇所	
インハ・ートコンクリート	0.12 m3/箇所	2.0					2.0	箇所	2
モルタル上塗り	0.55 m2/箇所	2.0					2.0	箇所	2
砕石基礎	0.70 m2/箇所	2.0					2. 0	箇所	2
無収縮モルタル		2.0					2.0	袋	2

							組	立	0	-	号	マ				ホ	_	_	ル	İ	設	置	<u>.</u>	工		No.	1					補助		
ne ve e	1 31	人	<i>የት</i> ተመ	流出		ArAr atras.		充入管   ※ 。	\* m		河管 四十二	鉄	蓋 転落	受枠 変形 歩具	調整高	, iii	調整リン φ 600	ク゛ )	斜め	·壁ブロ 600/7	ュック 750	床版 斜壁				7゛ロック 750				躯	体プロ φ750	リック		底
路線名	人孔 番号	人孔深	官種	管径		管種			適用	管径		般組	防止	金具個	高田	50 個				450		150 個	300 個	600 個	900 個	1200	1500 個	1800 個	600 個	900 個	1200 個	1500	1800 個	版個
1007	Mao	1 500	1/11	mm	m	VU	mm 150	m 1. 097		IIIIII	m		邢旦					114		胆	四四	101	1101	1121	7100	JIEI	1101	1121		1101		110	110	
4907'	M68	1.593	VU	200	0. 633							1		1	43		1		1												1			1
4867	M111	1. 978	VU	200	1. 382	VU	200	2. 002				1		1	28		2		1													1		1
													-																					
																																		L
												$\dashv$	$\dashv$			1																		$\vdash$
																																		L
													$\dashv$			-																		
																																		L
													$\dashv$			╂																		$\vdash$
																																		L
													$\dashv$			-																		T
																																		L
																1																		T
																																		L
	<u> </u>	<u> </u>				<u>                                       </u>	<u> </u>	100	0	箇所			_			╫	<u> </u> 	<u> </u>		<u> </u>								<u> </u>						H
計							削孔	200	1	箇所		2		2	71		3		2												1	1		2
フ゛ロック打		2. 0 m 2 2. 0 m 2 3. 0 m 2	-3.0r		2	箇所 箇所		250	0	箇所		<u>                                     </u>		1 箇	<b>上</b> 所当	<b>1</b> り	インバ モルタル 砕石	 -トコンク 上塗 基礎	<b>!!</b> パリート り	0.	12 55 70	m3 m2 m2					<u> </u>		I		=	三原	市	

### 塩ビ製小型マンホール工集計表

補助 数量内訳書 単位 設計数量 名 称 形 状 寸 法 合計 No. 2 No. 5 No. 6 No. 1 No. 3 No. 4 鋳鉄製防護蓋 10.0 組 10 φ 428mm 25t 10.0 鋳鉄製防護蓋 φ428mm 14t 4.0 4.0 組 台座(沈下防止板) 10 φ620mm 25t 10.0 10.0 組 台座(沈下防止板) φ620mm 14t 4.0 4.0 組 塩ビ製内蓋 14 φ 300mm 14.0 14.0 個 90°曲管 φ200mm 個 ドロップ用 段差調整管 φ200mm×4.00m m ドロップ φ300mm×4.00m m 立 管 一般 φ300mm×4.00m 13.0 12.952 12.952m 4.0 本 マルチ 個 200-300 3.0 3.0 合流点(90Y) 200-300 個 合流点(45Y) 個 200-300 ドロップ 200-300 個 90° 200-300 1.0 1.0 個  $7.5^{\circ}$ 200-300 個 塩ビ製小型 6 0° 個 マンホール 200-300 1.0 45° 200-300 個  $3.0^{\circ}$ 個 200-300 2.0 2.0  $1.5^{\circ}$ 200-300 2.0 2.0 個 個 ST 5.0 200-300 5.0 ΚТ 200-300 1.0 1.0 個 9 0° 150-300 個 VU100mm 箇所 削 孔 VU150mm 箇所 VU200mm 箇所 φ 200mm 個 仮止めキャップ 個 φ 150mm φ 200-150 個 異径継手 φ 150**-**100 個  $\phi~200$ mm 個 自在継手 φ 150mm 個

						塩	Ŀ	. 製	: 1	小	型	7	• ;	ン	ホ	_	ル	設	置	工		No.	1					補助		
	1.70	人 孔		流出	增			充入管				防	台座	内	DR用	φ 200	立管	φ 300					塩ビ	製小型	シャンス	トール		1114-73		
路線名	人孔 番号	深	管種	管径	管底高	管種	管径	管底高	適用		落差	防護蓋		蓋		90° 曲管		DR用	ΚT	ST	15°	30°	45°	60°	0-300 75°	90°	DR	45Y	90Y	
		Н		mm	m	VU	mm 200	m 0, 219	1		mm	組	組	個	m	<u></u> 個	m	m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個
4908-2	M15-1	1. 121	VU	200	0. 219							1	1	1			0. 561		1											
4907	M17	1. 731	VU	200	0. 299	VU	200	0. 299				1	1	1			1. 171			1										
4907'	M64	1. 776	VU	200	0. 254	VU	200	0. 254				1	1	1			1. 216							1						
4907'	M65	1. 727	VU	200	0. 323	VU	200	0, 323				1	1	1			1. 167			1										
4907'	M66	1. 672	VU	200	0. 368	VU	200	0. 368				1	1	1			0. 012			1										1
4907'	M67	1. 612	VU	200	0. 518	VU	200	0. 518				1	1	1			1. 052			1										
4866	M97	1. 796	VU	200	1. 374	VU	200	1, 498			124	1	1	1			0. 546													1
4866	M98	1. 756	VU	200	1. 534	VU	200	1. 534				1	1	1			1. 196			1										
4864	M99	1. 819	VU	200	1. 611	VU	200	1. 768			157	1	1	1			0. 569													1
4858-2	M102	1. 739	VU	200	2. 451	VU	200	2. 451				1	1	1			1. 179					1								
4858-2	M103	1. 666	VU	200	2. 584	VU	200	2. 584				1	1	1			1. 106				1									
4858-1	M105	1. 755	VU	200	2. 945	VU	200	2, 945				1	1	1			1. 195					1								
4857	M107	1. 696	VU	200	3. 634	VU	150	3. 684			50	1	1	1			1. 136									1				
4861	M108	1. 406	VU	200	3. 064	VU	200	3. 064				1	1	1			0.846				1									
計							削孔	VU100 VU150 VU200		箇所 箇所		14	14	14			12. 952		1	5	2	2		1		1				3

## 取付管工集計表

補助

											補助
名 称	形状寸法	N- 1	No. 2	数 No. 3	量 P		書 N- 6	No. 7	合計	単位	設計数量
		No. 1	NO. 2	10.5	No. 4	No. 5	No. 6	NO. 7			
	取付管箇所	39.0								箇所	39
	取付管延長	115, 95							115. 95	m	116
	平均取付管延長								3. 0	m	3
	プ レーンエント 直管 φ 150mm×4.00m	84. 9							84. 9	m	84. 9
									22	本	22
	プ゚レーンエント <sup>*</sup> 直管 φ 100mm×4.00m									m	
										<b>4</b>	
取付管工	90° 可とう支管 φ150mm	39. 0							39. 0	個	39
	60° 曲管	39. 0							39. 0	個	39
	SRB片受直管 φ 150mm×0.80 m	39. 0							39. 0	個	39
	塩ビ製人孔用支管 φ150×300mm									個	
	90° 可とう支管 φ100mm									個	
	60° 曲管 φ100mm									個	
	SRB片受直管 φ 100mm×0.80m									個	
	塩ビ製人孔用支管 φ100×300mm									個	
	人力掘削									m3	
	機械掘削 BH 0.13m3	38. 0							38. 0	m3	38
	発生土埋戻し 人力									m3	
土工	" BH 0.13m3	30. 5							30. 5	m3	31
<u> </u>	砂埋戻し・砂基礎 人力									m3	
	" BH 0.13m3	6. 5							6. 5	m3	7
	残土処分 BH 0.13m3 2t車	4. 1							4. 1	m3	4
	塩ビ製ます φ200mm 1.5m以下	16. 0							16. 0	箇所	16
ます設置工	鋳鉄製防護蓋 φ 200mm用	23. 0								箇所	23
	197.97.92 10g.ms. 97.200mm/1	20.0							20. 0	14771	20
		-									
		-									

#### 「補助] 取 付 管 工 道路幅員=1.00 m~ 3.50 m 舗装種別= 一般市道部 5-10-10 土工控除延長(右)= 1.50 m 歩道舗装部 3-10 土工控除延長(左)= 1.50 m 床掘幅= 路 数 量 $a \times b \times c$ S S 支 曲 ま 取付管延長 管 掘 掘削 装 線 宅 道 掘削延長 削 R R 出 厚 管 管 設 被 幅 深 置 名 箇所 × m = 90° 60° А В 箘 m m m m $m^3$ 塩ビ 0.05 1.08 1.36 (9.91 - 0.50 )× 9.41 10.6 11.41 11.41 0.20 1.03 0.76 6.3 4908-2 塩ビ 0.05 1.07 0.76 4907 2.02 14.14 0.20 $(0.52 - 0.50) \times 7$ 0.14 8.5 0.05 1.16 0.78 塩ビ 2.09 4.18 0.20 0.77 $(0.59 - 0.50) \times$ 0.18 0.1 塩ビ 0.05 1.16 0.78 4858-3.39 6.78 1.51 0.20 1.11 0.77 $(1.89 - 0.50) \times 2$ 2.78 2.0 5.2 0.05 0.890.73 2.18 4.360.98 $(2.18 - 0.50) \times$ 3.36 1.8 鋳鉄 0.20 0.840.72 4867 0.05 1.01 0.75 右 2.10 塩ビ 2.60 2.60 $(2.60 - 0.50) \times$ 0.20 0.960.74 1.8 0.75 0.05 1.01 4861 2.81 2.81 (1.31 0.50 )× 0.81 0.5 塩ビ 0.20 0.96 0.74 0.05 0.78 1.14 (2.95 -2.95 11.80 $0.50) \times$ 9.80 8.6 鋳鉄 1.48 0.20 1.09 0.05 1.14 0.78 4861 2.98 $(1.48 - 0.50) \times 3$ 2.94 鋳鉄 8.94 1.48 0.20 1.09 0.77 6.5 0.05 1.15 0.78 3.39 10.17 1.49 0.50 )× 8.67 6.3 鋳鉄 0.05 1.15 0.78 (0.59 -4858-2.09 0.20 0.50 )× 0.09 鋳鉄 0.05 1.18 0.79 2.8 3.259.750.20 1.13 0.78 (1.75 -0.50 )× 3 3.75 7.4 鋳鉄 0.05 1.18 0.79 4862 3.25 (1.75 -0.50 )× 1 1.25 0.9 鋳鉄 0.20 0.78 0.05 1.15 0.78 3.25 13.00 1.50 (1.75 -0.50 )× 5.00 3.6 9.8 鋳鉄 0.20 1.10 0.77 0.05 1.16 0.78 4864 2.21 4.42 $(0.71 - 0.50) \times 2$ 0.42 0.3 鋳鉄 0.20 1.11 0.77 0.05 1.15 0.78 3.09 3.09 $(3.09 - 0.50) \times 1$ 2.59 1.9 塩ビ 1.49 0.20 1.10 0.77 0.05 1.15 0.784866 3.16 3.16 1.49 (1.66 - 0.50 )× 1.16 0.8 2.4 塩ビ 0.20 1.10 0.77 計 39 115.95 54.4538.0 39 39 84.9 個 管 配 キャップ 本 延 長 115.95 115.95 ゴム輪受け口片受け直管 = 計m/4.0 ハ゛ックホー 発生土 m 掘 埋 30.5 0.13m 38 0 - $(0.55 \times 0.25 \times 54.45)$ 38.0 38 (0.55 × 0.25 -0.15 2 m' 砂埋戻 m' 人力 削 6.5 砂基礎 $\times$ 54.45 残 土 m' (30.5 / 0.9 ) = 38.0 -4.11 4.1

## [補助] 塩ビ管管布設付帯工集計表

名 称	形状	寸 法	No. 1	数 No. 2	量 P No. 3	勺 訳	書 版母祭1	取付管2	立坑	合計	単位	設計数量
	全化分子(A.)	+ < 90 ····						4次17日2		1000 1		1040
	舗装切断工(As)	t ≥ 20cm 20cm <t 30cm<="" td="" ≤=""><td>684. 4</td><td>87. 0</td><td>240. 2</td><td></td><td>177. 9</td><td></td><td>49. 6</td><td>1239.1</td><td>m</td><td>1240</td></t>	684. 4	87. 0	240. 2		177. 9		49. 6	1239.1	m	1240
	# 舗装版破砕工(As)		C44 C	40.7	990 0		40.0		96.5	993. 5	<u>m</u>	1000
			644.6	48. 7	230. 8		42. 9		26. 5		m2	1000
	,,	t=15cm以下(仮舗)	268. 7	17. 4	120. 1					406. 2	m2	410
	Diluter idea for over Z	(71.20)									m2	1410
	殼運搬処理(As)	(現況)	32. 2	2. 4	6.9		1.3		0.6	43. 4	m3	43
	Л	(仮舗装)	8. 1	0.5	3. 6				0.4	12.6	m3	13
											m3	56
	舗装切断工(Con)										m3	
付帯工	舗装版破砕工(Con)	t=7em									m3	
111111111	殼運搬処理(Con)	t=7cm									m3	
		再生密粒度アスコン										
	表層工(車道)	t= 5 cm 再生細粒度アスコン	644. 6	48. 7			42. 8		16. 9	753. 0	m2	753
	" (歩道)	t= 3 cm 再生粗粒度7スコン			230. 8					230.8	m2	231
	" (仮舗装)	t= 3 cm	268. 7	17. 4	120. 1				9.6	415.8	m2	416
	リ (コンクリート)	t= 7 cm 再生切込砕石									m2	
	下層路盤工(車道)	t= 10 cm 再生粒調砕石	268. 7	17. 4			42. 9		9. 6	338. 6	m2	339
	上層路盤工(車道)	t= 12 cm	268. 7	17. 4			42.9		9.6	338.6	m2	339
	" (歩道)				120.1					120.1	m2	120
	n (コンクリート)	再生切込砕石 t= 10 cm									m2	
	不陸整正									983.8	m2	980

[	補助		塩	ビ管	管	布 設 付	帯工	No. 1	
現況表) 現況路		0. 05 0. 20	m m		道路幅員= 掘 削 幅=	1.00 m		復旧表層厚= 0.05 復旧路盤厚= 0.20	
路線	人孔	人孔問	舗	装 切 B (アスファルト)		路盤工	-	表層工	
名	番号	延 長 (m)	t= 5 cm 管布設時 舗装復旧時	: 両側 : 影響幅による	m	t= 20 cm A= 掘削幅×延長	m2	t= 5 cm A= 復旧幅×延長	m2
4908-2'	M15 M15-1 M78	29.00	(2+1) × 12.60-0.	< 29.00 .52=12.08	87. 00	$1.00 \times 29.00$ $12.60-0.52=12.08$	29.0	$(1.00+0.00+0.20) \times 29.00$ 12.60-0.52=12.08	34.8
4868 4866	M96 M96 M97	12.60	(2+1) × (2+1) ×		36. 24	1. 00 × 12. 08 1. 00 × 13. 00	12. 1	$(1.00+0.85+0.20) \times 12.08$ $(1.00+0.20+1.38) \times 13.00$	24. 8 33. 5
4866	M97 M98	11. 80	(2+1) ×			1.00 × 11.80	11.8	$(1.00+0.20+1.38) \times 13.00$ $(1.00+0.20+1.38) \times 11.80$	30. 4
4864	M98 M99	7. 00	(2+0) ×		14. 00	1.00 × 7.00	7.0	$(1.00+1.19+0.71) \times 7.00$	20.3
4864	M99 M100	41.00	(2+0) ×	< 41.00	82. 00	1.00 × 41.00	41.0	$(1,00+1,19+0,71)\times41,00$	118.9
4862	M100 M101 M101	26.80	(2+1) ×	< 26.80	80. 40	1.00 × 26.80	26.8	$(1.00 + 0.92 + 0.20) \times 26.80$	56.8
4858-2	M102 M102	11. 40	(2+1) ×	< 11.40	34. 20	1.00 × 11.40	11.4	$(1.00+0.55+0.20) \times 11.40$	20.0
4858-2	M103 M103	9. 50	(2+1) ×	9, 50	28. 50	1.00 × 9.50	9. 5	$(1.00+0.55+0.20)\times 9.50$	16.6
4858-2	M104 M104	23.60	(2+1) ×	< 23.60	70.80	1.00 × 23.60	23.6	$(1.00+0.55+0.20) \times 23.60$	41.3
4858-1	M105 M105	8. 65	(2+0) ×			1.00 × 8.65	8.7	$(1.00+1.21+0.59) \times 8.65$	24. 2
4858-1	M106 M96 M111	12.90	(2+0) ×		25. 80	1.00 × 12.90	12.9	$(1.00+1.21+0.59) \times 12.90$	36. 1
4861	M101 M108	10. 00 39. 95	$(2+1) \times 39.95-1.$ $(2+0) \times $	. 15=38.80	77. 60	1. 00 × 10. 00 39. 95-1. 15=38. 80 1. 00 × 38. 80	38.8	$(1.00+0.20+1.30) \times 10.00$ 39.95-1.15=38.80 $(1.00+0.97+1.05) \times 38.80$	25. 0 117. 2
4861	M108 M109	13. 10	(2+0) ×		26. 20	1.00 × 13.10	13. 1	$(1.00 + 1.31 + 1.10) \times 13.10$	44. 7
	計	270, 30			684. 44		268. 7		644. 6
			(アスファルト)	)					
				<u>/</u> □分工 t=	5 cm	: 644.6 × 0.05	=	32.2 m3	
			仮舗装売	投処分工 t	= 3 cm	: 268.7 × 0.03	=	8.1 m3	

[	補助		塩ビ管	管	布 設 作	寸 帯	<del>;</del> Т.	No. 2	
現況表現況路	層厚= 盤厚=	0. 05 0. 20	m d	道路幅員= 堀 削 幅=	0.60 m		Í	复旧表層厚= 0.05 復旧路盤厚= 0.20	m m
路線	人 孔	人 孔 間	舗装切り(アスファルト)	折 工	路 盘	监工.		表層工	
名	番号	延 長 (m)	t= 5 cm 管布設時:両側 舗装復旧時:影響幅による	m	t= 20 cm A= 掘削幅×延長		m2	t= 5 cm A= 復旧幅×延長	m2
4867	M111	29.00	(2+1) × 29.00	87. 00	0.60 × 29.00		17. 4	$(0.60+0.20+0.88) \times 29.00$	48. 7
	計								
	ΡI	29, 00		87. 00			17. 4		48.7
			(7-7-11)						
			(アスファルト) 舗装殻処分工 t=:	5 cm	: 48.7 ×	0.05 =		2.4 m3	
			仮舗装殼処分工 t		: 17.4 × 0	0.03 =		0.5 m3	

現在機能展	
発 元 1 日 1 日 1 日 1 日 1 日 1 日 1 日 1 日 1 日 1	m m
## 技術 (***)	
4907   Mif	m2
4907   M64   2,00   (2+0) × 2,00   4,00   1,00 × 2,00   2,0   (1,00+0.30+0.62) × 2,00     4907   M65   15,00   (2+0) × 15,00   30,00   1,00 × 15,00   15,0   (1,00+0.30+0.62) × 15,00     4907   M65   15,00   (2+0) × 15,00   30,00   1,00 × 15,00   15,0   (1,00+0.30+0.62) × 15,00     4907   M67   50,00   (2+0) × 23,00   46,00   1,00 × 50,00   50,0   (1,00+0.30+0.62) × 50,00     4907   M68   23,00   (2+0) × 23,00   46,00   1,00 × 23,00   23,0   (1,00+0.30+0.63) × 23,00     4907   M68   23,00   (2+0) × 23,00   46,00   1,00 × 23,00   23,0   (1,00+0.30+0.63) × 23,00     4907   M67   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00     4907   M67   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,00   40,0	13.6
4907   M65	3. 8
4907	44. 2
4907   M67   50,00   (2+0) × 50,00   100,00   1,00 × 50,00   50,0   (1,00+0,30+0,62) × 50,00   46,00   1,00 × 23,00   23,0   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (1,00+0,30+0,63) × 23,00   (	28.8
49.07 VIGS 23.00 (2+0) × 23.00 46.00 1.00 × 23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.00 23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.63)×23.0 (1.00+0.30+0.	96.0
	44. 4
Tay	
Tay	
Tay	
Tay	
Tay	
Tay	
Tay	
120.10   240.20   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1	
120.10   240.20   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1	
120.10   240.20   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1	
120.10   240.20   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1   120.1	
計 120, 10 240, 20 120, 1  (77,77 / h)  舗装設処分工 t= 3 cm : 230.8 × 0.03 = 6.9 m3	
計 120,10 240,20 120,1 120,1 (7x77水) 舗装殻処分工 t= 3 cm : 230.8 × 0.03 = 6.9 m3	
(7スファルト) 舗装殻処分工 t= 3 cm : 230.8 × 0.03 = 6.9 m3	
舗装殼処分工 t= 3 cm : 230.8 × 0.03 = 6.9 m3	230, 8
舗装殼処分工 t= 3 cm : 230.8 × 0.03 = 6.9 m3	
仮舗装器机分工 t= 3 cm · 120 1 × 0.03 = 3.6 m3	

#### 「補助 ] 取付管付 帯 工 舗装控除延長(右)= 1.50 m 舗装控除延長(左)= 1.50 m 道路幅員= 1.00 m $\sim$ 3.50 m 仮舗装 3-12-10 数 쁴 舖 舗装切断工 盤 舗装工 路 T 舗装版破砕 装 下層 t=0.10 m 宅 道 t=0.05m 線 t=0.10m t=0.05m厚 切断延長=掘削総延長-控除×簡形 上層 t=0.10 m m×掘削幅 | m m m×掘削幅 m² 掘削幅×m m² m m 右 0.05 0.20 × 11.41 19.82 $11.41 \times 0.76$ 11.41 × 0.76 8.7 $0.76 \times 11.41$ 8.7 8.7 4908-2 0.05 4907 0.20 $14 \times 2.02$ $2.02 \times 0.75$ 1.5 2.02 0.75 $0.75 \times$ 2.02 7.28 1.5 0.05 0.20 2.09 2.36 2.09 × 0.77 1.6 2.09 0.77 0.77 2.09 1.6 0.05 左 4858-2 × 3.39 7.56 $3.39 \times 0.77$ 2.6 3.39 0.77 $0.77 \times$ 3.39 0.20 2.6 0.05 0.20 2.18 2.18 × 1.6 2.18 0.72 0.72 1.6 1.6 4867 0.05 0.20 × 2.60 2.20 $2.60 \times 0.74$ 1.9 2.60 0.74 1.9 0.74 2.60 0.05 左 4861 0.20 × 2.81 2.62 $2.81 \times 0.74$ 2.81 0.74 0.74 × 2.81 0.05 0.20 2.95 11.60 $2.95 \times$ 0.77 2.95 0.77 2.3 0.77 0.05 左 × 2.98 $2.98 \times 0.77$ 4861 0.20 17.88 2.98 0.77 0.77 × 0.05 0.20 3.39 20.34 3.39 × 0.77 2.6 3.39 0.77 2.6 0.77 3.39 2.6 0.05 左 × 2.09 $2.09 \times 0.77$ 4858-1 0.20 4.18 1.6 2.09 0.77 0.77 × 2.09 1.6 0.05 0.20 × 3.25 19.50 3.25 × 0.78 2.5 3.25 0.78 2.5 0.78 0.05 × 3.25 $3.25 \times 0.78$ 4862 0.20 3.25 0.78 0.78 × 0.05 $3.25 \times$ 0.20 3.25 26.00 0.77 3.25 0.77 2.5 0.77 0.05 × 2.21 $2.21 \times$ 4864 0.20 8.84 0.77 2.21 0.77 0.77 × 0.05 0.20 3.09 6.18 3.09 × 0.77 2.4 3.09 0.77 2.4 0.77 3.09 0.05 × 3.16 $3.16 \times 0.77$ 4866 0.20 6.32 3.16 0.77 0.77 × 小計 116.72 26.1 26.1 26.1 小計 61.2 16.8 16.7 42.9 42.8 177.90 42.9 0.78 $26.1 \times 0.03$ $16.8 \times 0.03$ 0.50 舗装殻処分工 1.28

舗装復旧工								
工種	名 称	M14	M15	M16		合 計	単位	備考
		市道車道	市道車道	市道車道				
既設舗装版取壊し工								
	アスファルト							
舗装切断	t=15cm以下	6. 4	8. 4	6. 4		21. 2	m	
舗装取壊し	BHO.45m3 t=15cm以下	2.6	4. 4	2. 6		9.6	m2	
田田政内が長し	t-10cmg/	2.0	7. 7	2.0		3.0	1112	
Asガラ処分	t=3cm	0.1				0. 1	m3	
Asガラ処分	t=5cm		0.2	0. 1		0. 3	m3	
仮復旧工								
	RM-30							
上層路盤工	t=12cm RC-30	2.6	4. 4	2. 6		9. 6	m2	
下層路盤工	t=10cm	2.6	4.4	2. 6		9. 6	m2	
仮舗装工	t=3cm	2.6	4. 4	2. 6		9. 6	m2	
IX HILL SX -	0 00	2.0	1.1	2.0				
本復旧工								
	粒調砕石 (RM-30)		10.0			00.4		
舗装切断	t=12cm 再生クラシャーラン (RC-30)	8.8	10.8	8.8		28. 4	m	
舗装取壊し	t=15cm以下	4.8	7. 3	4.8		16. 9	m2	
Asガラ処分	t=5cm	0.1	0.1	0. 1		0. 3	m3	
Asガラ処分	t=3cm	0.1	0.1	0. 1		0. 3	m3	
	再生密粒度Ac							
表層工	t=5cm	4.8	7. 3	4. 8		16. 9	т3	

工区 M 14 立坑 舗	装復旧工 (市道車	<b>诸</b> )	As-5-10-10	箇所	第二	值	<b>≓</b> †
名称	生 様	位置	略 図 ・ 計 算 式 等		+ 1	_	ы
既設舗装版取壊し工	, , , ,	, , ,					
舗装切断	アスファルト	t=15cm以下	L=1.60×4	=	6. 40		6.4 m
舗装取壊し	BHO. 45m3	t=15cm以下	$A=1.60\times1.60$	=	2. 56		2.6 m2
Asガラ処分		t=3cm	$V=1.60 \times 1.60 \times 0.03$	=	0.08		0.1 m3
<b>仮</b> 復旧工							
上層路盤工(RM-30)	t=12cm	t=12cm	$A=1.60\times1.60$	=	2. 56		2.6 m2
下層路盤工(RC-30)	t=10cm	t=10cm	$A=1.60\times1.60$	=	2. 56		2.6 m2
仮舗装工	t=3cm	t=3cm	A=1.60×1.60	=	2. 56		2.6 m2
本復旧工							
舗装切断	舗装As	t=15cm以下	L=2.20×4	=	8. 80		8.8 m
舗装取壊し	BHO. 45m3	t=15cm以下	$A=2.20\times 2.20$	=	4. 84		4.8 m2
Asガラ処分	既設舗装分	t=5cm	$V = (4.84 - 2.56) \times 0.05$	=	0.11		0.1 m3
Asガラ処分	仮舗装工	t=3cm	$V=1.60\times1.60\times0.03$	=	0.08		0.1 m3
表層工	再生粗粒度アスコン20	t=5cm	A=2. 20×2. 20	=	4. 84		4.8 m2

工区 M 15 立坑 舗	装復旧工 (市道車	煤)	As-5-10-10	箇所	算	. 値	計
名 称	住 様	位置	略 図 ・ 計 算 式 等		+	_	
既設舗装版取壊し工	,						
舗装切断	アスファルト	t=15cm以下	$L=2.10\times4$	=	8.40		8.4 m
舗装取壊し	BH0. 45m3	t=15cm以下	$A=2.10\times2.10$	=	4. 41		4.4 m2
Asガラ処分		t=5cm	$V=2.\ 10\times 2.\ 10\times 0.\ 05$	=	0. 22		0.2 m3
仮復旧工							
上層路盤工(RM-30)	t=12cm	t=12cm	$A=2.10\times 2.10$	=	4. 41		4.4 m2
下層路盤工(RC-30)	t=10cm	t=10cm	$A=2.10\times 2.10$	=	4. 41		4.4 m2
仮舗装工	t=3cm	t=3cm	$A=2.10\times2.10$	=	4. 41		4.4 m2
本復旧工							
舗装切断	舗装As	t=15cm以下	$L=2.70\times4$	=	10.80		10.8 m
舗装取壊し	BHO. 45m3	t=15cm以下	$A=2.70\times2.70$	=	7. 29		7.3 m2
Asガラ処分	既設舗装分	t=5cm	$V=(7.29-4.41)\times0.05$	=	0.14		0.1 m3
Asガラ処分	仮舗装工	t=3cm	$V=2.10\times2.10\times0.03$	=	0. 13		0.1 m3
表層工	再生粗粒度アスコン20	t=5cm	$A=2.70\times2.70$	=	7. 29		7.3 m2

工区 M 16 立坑 舗	装復旧工 (市道車	诸)	As-5-10-10	箇所	第	! 値	計
名称	生 様	位置	略図・計算式等		+ 1	— —	
既設舗装版取壊し工	, , , ,	, ,					
舗装切断	アスファルト	t=15cm以下	$L=1.60\times4$	=	6. 40		6.4 m
舗装取壊し	BHO. 45m3	t=15cm以下	$A=1.60 \times 1.60$	=	2. 56		2.6 m2
Asガラ処分		t=5cm	$V=1.60\times1.60\times0.05$	=	0. 13		0.1 m3
仮復旧工							
上層路盤工(RM-30)	t=12cm	t=12cm	$A=1.60 \times 1.60$	=	2. 56		2.6 m2
下層路盤工(RC-30)	t=10cm	t=10cm	$A=1.60\times1.60$	=	2. 56		2.6 m2
仮舗装工	t=3cm	t=3cm	$A=1.60 \times 1.60$	=	2. 56		2.6 m2
本復旧工							
舗装切断	舗装As	t=15cm以下	$L=2.20\times4$	=	8.80		8.8 m
舗装取壊し	BHO. 45m3	t=15cm以下	$A=2.20\times 2.20$	=	4. 84		4.8 m2
Asガラ処分	既設舗装分	t=5cm	$V=(4.84-2.56)\times0.05$	=	0.11		0.1 m3
Asガラ処分	仮舗装工	t=3cm	$V=1.60\times1.60\times0.03$	=	0.08		0.1 m3
表層工	再生粗粒度アスコン20	t=5cm	$A=2.20\times2.20$	=	4. 84		4.8 m2

単独区間数量計算書

### [ 単独 ] 塩 ビ 管 管 布 設 工 集 計 表

(7-1) 工区 形 状 寸 法 単位 設計数量 名 称 合計 No. 1 No. 2 No. 3 No. 4 No. 5 No. 6 No. 7 No. 8 管路掘削 BH 0.13m3 管路掘削 BH 0.28m3 101. 10 21.10 122. 20 m3 122 管路掘削 人力 m3 m3 管路埋戻(発生土) BH 0.13m3 管路埋戻(発生土) BH 0.28m3 63.80 9.80 73.60 m3 管路土工 管路埋戻(発生土) 人力 m3 管路埋戻(砂) BH 0.13m3 管路埋戻(砂) BH 0.28m3 22.30 6.40 28.70 m3 管路埋戻(砂) 人力 m3 発生土処理 BH 0.13m3 2t車 m3 発生土処理 BH 0.28m3 4t車 30. 20 10.20 40.40 m3 発生土処理 人力 2t車 m3 砂基礎 BH 0.13m3 m3 BH 0.28m3 5. 89 1.81 7.71 m3 砂基礎 管基礎工 7.71 m3 砂基礎 人力 m3 砂基礎延長 89. 14 m 58.92 89. 30. 22 60.50 91. 10 m 路線延長  $\phi~200$ mm 30.60 91. 管体延長 58. 92 30. 22 89. 14 m 89. 1 φ 200mm ゴΔ輪受け口片受直管 φ200mm×4.00m 84. 00 m 56.00 28.00 84. 0 本 21 プ゚ レーンエント゚直管 φ 200mm×4.00 m 2. 92 2. 22 5. 14 m 5. 1 本 コ゚ム輪受け口片受直管 φ150mm×4.00m m 木 管布設工 プレーンエント・直管 φ150mm×4.00m m 個 可とう継手  $\phi$  200mm 3.0 1.0 可とう継手 φ 150mm 個 自在曲管 ф 200mm 個 自在曲管 φ 150mm 個

「 東¾	<u> </u>	建込-	車			塩	ビ管	管	布	設	工. (1	No.1)									
管 径表層舗	φ = 装厚=	200 0.05	mn m	1	and the h			道 路掘 削	機	員 種	= =	3.00 m以 0.28 m³E									
路盤舗路	<u>装厚</u> 人 孔	0.20 人 孔		<u>(上卜</u> 孔減長	路盤)掘	削	砂 基	管	削 ゴ片 ム受 中輪	帽 エレ ン	= 掘削土量	1.00 m 発生上 埋戻し	購入上 埋戻し	砂埋戻		ホ可しと	自在		曲	管	
線	番	延	24	-1 	下流側	掘削深	延	) 处	- 直	· int	ВН	ВН	ВН	ВН		ルう 継マ 手ン	曲 管	5° 5/8	11° 1/4	22° 1/2	15°
名	号	長 m	塩	£Ł*−3 m	上流側 m	平均 m	長 m	長 m	け管 SRA	ン 管 PE	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	個	φ200 個	φ 200 個	φ 200 個	φ 200 個	φ 200 個
4857	M106 M107	37.50	1 3		1.86 1.80	1.78 1.83	36.75	36.75	36.00	0.75	66.8	43.7		13.9	9	1	1				
4859	M109 M110	23.00	1	0.45	1.51	1.49 1.54								8.4		2					
			ļ												+						
			ļ	<u> </u>																	
															+						
															+						
	計	60.50					50.00	F0.00	FC 00	0.00	101.1	62.0		00.4		3	1				
<b>4</b>	管		J管			L n	58.92 = =	58.92 58.92	56.00	2.92	101.1 ÷4.00m/	63.8 /本: =		22.3 58.92 m 15 2	n	ا د	1				
744	掘	機械	掘肖	江			7 0.13m3	36.92			. 4.0011/		m³ 合	計	<u> </u>						
		機械	掘肖	山工			7 0.28m3					1	m <sup>3</sup> .01.1								
		機械	掘肖	江			7 0.45m3						m <sup>3</sup>								
1:	削	人力	掘肖	1工		)	<b>、</b> カ						m <sup>3</sup>	$m^{3}$ 101.1							
	埋	発:	生士	=	※埋め V =	戻しは、	甫装路盤丁	下まで			小	数1位→		m <sup>3</sup> 63.8		里め戻り					n 116
			入土		V = V = {(	0.416	× 1	.00 ) —			<u>/]\</u> π/4	数1位→			※ 掘肖	川底から	o常頂	+10cr	n		m
_	戻	砂差	埋戻			0.416 0.216		×		L	小小	数1位→			沙埋め	5戻し	話さ	=		0.1	216 100
T.				-1.	V = 1.	00 ×	0.10	×	58	3.92					控除	面積】	r*2	=			100
	3	残	±		V = 10	1.1 - (	63.8	/ 0.90			) //	数1位→		30.2		除》』 216÷:		.14=		0.037	m³
					. 10	(	00.0	, J.50	十十	変化率	_	201 TT.		50.2							
									1	,~,u T									三万		

「 選3	<b>仙</b> 7	素掘-	■	. 浅		塩	ビ 管	管	布	設	工 ()	No.3)								
管 径	$\phi =$	200	mn					道路		員任	=	3.00 m₽								
表層舗路盤舗	装 厚 = 装 厚 =	$0.05 \\ 0.20$		(上下	路盤)			掘 削掘	機 削	種 幅	=	0.28 m <sup>3</sup> F 0.60 m	BH							
路	人	人孔	l	孔減長		削	砂	管	ゴ片	プェレン	掘削土量	発生士 埋戻し	購入土 埋戻し	砂 埋戻し	ホ可	自在		Ш	管	
線	孔皿	間	1号	<u>-</u> -1	3/11	Hil	基	体	ム 受 口輪 受	リドゥ	ВН	BH	BH	BH	ルう	曲	5°	11°	22°	15°
70/5	番号	延 長		号−2 ≦t*−3		掘削深	延 長	延長	受担け答	直		0.28 m <sup>3</sup>		0.28 п	継マ 手ン	管 \$\phi 200	5/8 φ 200	1/4	1/2 φ 200	
名	73	m	-160	m m	上流側m	m	m	m	SRA	PE	0.28 m° m³	m <sup>3</sup>	0.28 m <sup>*</sup>	0.28 п m <sup>3</sup>	n" ld	(個	φ 200 個	個	φ 200 個	個
4867	M112	30.60	4	0.38	1.29 1.10	1.15 1.20		30.22	28.00	2.22	21.1	9.8		6.4	1					
1001		00.00			1.10	1.20		00.55	20.00	2.22	21.1	0.0		0.1						
			-																	
			ļ	ļ																
			_																	
				ļ																
	計	30.60				L	30.22	30.22	28.00	2.22	21.1	9.8	-	6.4 80.22 m						
本	管		J管			n I		30.22			÷4.00m/	/本 =	31	8 本						
	掘	機械				バックホ	ウ 0.13m3							計						
		機械				パックホ	ウ 0.28m3						m <sup>3</sup> 21.1							
	250	機械	掘肖	北		ハ・ックホ	ウ 0.45m3						m <sup>3</sup>	2						
1:	削	人力	掘肖	JT.			力						m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup> 21.1						
	埋	発:			※埋め V =	<b>見しは、</b> 1	補装路盤	トまで			小	数1位→		m <sup>3</sup> 9.8	埋め戻	し高さ	= .		0.4	n 416
		購			V = V = {(	0.416	× ^	.60 ) —				数1位→			掘削底か	ら官順	+10ci	n		
	戻		埋戻		v - ((	0.416 0.216	^2 }	.60 ) — ×		L	π/4 小	数1位→		6.4 管 m3 砂	外径	高さ	=			m 216 100
T.		砂基	- (礎	Ľ	V = 0.	60 ×	0.10	×	30	).22				1.8 砂	基礎高さ		=		0.1	100
		残	£											(\f	管控除》 (0.216÷	兀r²	3.14=		0.037	m²
					V = 21	1.1 -(	9.8	/ 0.90			_	数1位→		10.2						
									土土量	変化率										
<u> </u>																		<b>→</b> F	京市	

[単独] 塩 ビ 管 布 設 土 留 め 工 集 計 表

名 称	形状寸法		数	量 内 訴	書	合計	単位	設計数量
×11 40.	// W 1 /A	No. 1				ын	+1	民田双至
	軽量鋼矢板建込工 L=1.50m						m	
	" L=2. 00 m	23.00				23. 00	m	23. 0
	" L=2. 50 m	37, 50				37, 50	m	37. 5
	и L=3. 00 m						m	
	и L=3. 50 m						m	
土留め工	и L=4. 00 m						m	
	軽量鋼矢板打込T. L=1.50m						m	
	и L=2. 50 m						m	
	и L=3. 00 m						m	
	л L=3. 50 m						m	
	" L=4.00m						m	
	1段支保工	60. 50				60. 50	m	60. 5
支保工	2段支保工						m	
	3段支保工						m	
	1							

[ 単	独 ]		塩ビ	管管	布	設 土	留》	<b>)</b> エ	(No.1)					
								幾種= 幅=						
路	人孔	人孔	掘削	平均	軽量鈍	剛矢板	(W=					支保工		
線	番	間 延 L	深 下流側	掘削	m L-2.00		m L-3.00	m L-3.50		1段	2段	3段		
名	号	長 m	上流側 m	深 m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m
4857	M106 M107	37.50	1.86 1.80	1.83		37.50				37.50				
4859	M109 M110	23.00	1.51 1.56	1.54	23.00					23.00				
	計	60.50			23.00	37.50				60.50				
										1段支保	·工.	=	60.50	m
										2段支保		=		m
										3段支保	:T	=		京 市

### 組立の号マンホール工集計表

単独 数量内訳書 形 状 寸 法 合計 単位 設計数量 名 称 No. 2 No. 1 No. 3 鉄蓋(一般) 内径600mm H=110mm 受枠共 25t 2.0 2.0 組 鉄蓋(転落防止) 内径600mm H=110mm 受枠共 25t 受枠変形防止 調整金具 2.0 2.0 個 H=50 mm調整リング H = 100 mm1.0 1.0 個 H = 150 mm1.0 1.0 個 床版斜壁 H = 150 mm個 個 H = 300 mm1.0 1.0 斜壁 H = 450 mm1.0 1.0 個 個 H = 600 mm個 H = 300 mm個 H = 600 mmH=900 mm個 直壁 個  $H\!=\!1200mm$ H = 1500 mm個  $H\!=\!1800mm$ 個 H=600mm1.0 個 1.0 1.0 個 H = 900 mm1.0 躯 体 個 H=1200mm 個 H = 1500 mm個 H = 1800 mm底 版 II = 130 mm2.0 2.0 個 VU100mm 箇所 VU150mm 2.0 2.0 箇所 削 孔 VU200mm 箇所 VU250mm 箇所 2.0 箇所 H=2.0m以下 2.0 ブロック据付 箇所 H=2.0m~3.0m以下 箇所 H=3.0m∼4.0m以下 インバートコンクリート 0.12 m3/箇所 2.0 2.0 箇所 モルタル上塗り 0.55 m2/箇所 2.0 2.0 箇所 砕石基礎 0.70 m2/箇所 2.0 2.0 箇所 無収縮モルタル 2.0 2.0 袋

							組	<u> </u>	0	-	号	マ		ン		ホ	_	-	ル	Ī	設	置	<u>.</u>	エ		No.	2					単独		
		J.		流出	管		Ü	九个管		畐	可管	鉄	蓋	受枠	調	# # # # # # # # # # # # # # # # # # #	問整リン			壁ブロ		床版				ブロック					体ブロ	ック		底
路線名	人孔 番号	人孔深	管種	管径	管底高	管種	管径	管底高	適用	管径	段差		転落 防止	受枠 変形 放 上 集	調整高	-	φ 600			600/7 450		斜壁	000	000		750	1500	1800	000		φ 750	1500	1000	版
	番万	深		mm	m		mm	m		mm	m	組	組	個	Н	個	個	個	個	個	個	150 個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個
1050	VI.10	1 100	1777			VU	150	4. 001			0.671														,, ,		,,,,,				,			
4859	MIIO	1.460	VU	200	3. 330							$\begin{bmatrix} 1 \end{bmatrix}$		1	10			1		1										1				1
4867	W110	1.000	MI	200	2. 300	VU	150	2. 532				1		Ι,			,																	
4007	M112	1.000	VU	200	2. 300							1		1	50		1		1										1					1
																																		ı
																		Ш															$\square$	
																																		ı
													$\blacksquare$			-		$\square$																
																																		ı
																-																	$\blacksquare$	_
																-																	$\dashv$	
																																		ı
													-			╫─		$\vdash$															$\dashv$	
																╁																		$\dashv$
																																	$\neg$	
																																	.	- 1
												$\                    $																						
							削孔	100 150	0 2	箇所 箇所		2		2	60		1	1	1	1									1	1				2
計							F11 4 L	200	0	簡所					90		1	1	1	1									1	1				۷
		2.0m₺	下		2	箇所		250	0	箇所				1 箇	託出	n n	17/N°	ートコンク	11-1	0	12	<b>m</b> 3												
フ゛ロックも	居付	2.0m∼	-3. 0n		۷	箇所								I E	)/I =1	9	モルタル	上途!	) [	0.	55	m2									=	: F	(市	
		3.0m ∼	4.0n	n以下		箇所	]										砕石	基礎		0.	70	m2									_	_ <i>D</i> T	, 1]1	

内 副 管 設 置 工 集 計 表

	, д, д			<i>&gt;</i>   <b>&lt;</b>	н			単独
名 称	形状寸法	数 No. 1	量 内 ii No. 2	き 書 No. 3	No. 4	合計	単位	設計数量
内副管取付工	1. 0 m < h	1. 0				1.0	箇所	
	$1.0  \mathrm{m} \leq \mathrm{h} < 1.5  \mathrm{m}$						箇所	
	$1.5 \text{m} \le \text{h} < 2.0 \text{m}$						箇所	
内副管用マンホール継手	φ 200×150						個	
内副管用マンホール継手	φ 150×100	1. 0				1.0	個	
硬質塩化ビニル管	φ 150						m	
硬質塩化ビニル管	φ 100	0.5				0. 5	m	0.
90° 曲管	φ 150						個	
90° 曲管	φ 100	1.0				1.0	個	
取付バンド		2.0				2. 0	個	:
内副管取付工	h < 1.0m						個	
半割管	φ 250						m	
取付バンド							個	

# [単独] 副管設置工(内副管)

工種	種別	算 式	計
内副管継手	φ 150×100		個 1
掃除口(落下防止付き)	φ 150用		個 1
副管用カラー	φ 100		個 1
プレーンエンド直管	φ 100		0.46
副管用90°曲管	φ 100		個 1
取付けバンド	SUS製 φ 100用		個 2
アンカーボルト	SUS製		個 4
副管設置工	φ100 塩化ビニル管 1.0m <h< td=""><td></td><td>箇所 1</td></h<>		箇所 1
			ı

### 塩ビ製小型マンホール工集計表

単独 数 量 内 訳 形 状 寸 法 単位 設計数量 名 称 合計 鋳鉄製防護蓋 φ 428mm 25t 1.0 1.0 台座(沈下防止板) 1.0 φ620mm 25t 1.0 組 塩ビ製内蓋 個  $\phi$  300mm 1.0 1.0 9 0° 曲管 φ200mm 個 ドロップ用 段差調整管 φ200mm×4.00m m 本 ドロップ φ300mm×4.00m m 立管 一般 φ300mm×4.00m 1. 136 1.136 1.1 m マルチ 個 200-300 合流点(90Y) 200-300 個 合流点(45Y) 200-300 個 ドロップ 200-300 個 90° 200-300 1.0 1.0 個 75° 200-300 個 塩ビ製小型 マンホール  $60^{\circ}$ 200-300 個 4 5° 200-300 個 30° 200-300 個 15° 200-300 個 個 ST 200-300 個 ΚТ 200-300 9 0° 150-300 個 VU100 mm箇所 削 孔 VU150mm 箇所 VU200mm 箇所 個  $\phi~200 \mathrm{mm}$ 仮止めキャップ 個  $\phi$  150mm ф 200-150 3.0 3.0 個 異径継手 個 φ 150-100 φ 200mm 個 自在継手 φ 150mm 個

						塩	Ŀ	ジ製	,	1/	型	7	,	~	ホ		ル	設	置	エ		No.	1					単独		
	1.71	人刃		流出			_	充入管 -				防	台座	内		φ 200		φ 300					塩ビ	製小型	マンス	トール		7,00		
路線名	人孔 番号	八 孔 深 H	管種	管径		管種		管底高	適用		落差	益.	II	蓋		90° 曲管		DR用	KT				45°	60°	0-300 75°			45Y		マルチ
				mm	m	VU	150	m 3. 809			mm 175	組	組	個	m	個	m	m	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個
4857	M107	1. 696	VU	200	3. 634							1	1	1			1. 136									1				
						_																								
																	-													
						<u> </u>	<u> </u>	VU100		箇所								<u> </u>		<u> </u> 		<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>					
計							削孔	VU150 VU200		箇所		1	1	1			1. 136									1				

## 取 付 管 工 集 計 表

単独

											単独
名 称	形状寸法	N. 1	N- 0	数 N- 2			書 N- 6	N . 7	合計	単位	設計数量
		No. 1	No. 2	No. 3	No. 4	No. 5	No. 6	No. 7		1	1
	取付管箇所 φ 150	13.0							13.	0 箇所	13
	取付管延長 φ150	35. 25							35. 2	5 m	35. 3
	平均取付管延長								2.	7 m	2. 7
	取付營箇所 ø 100									箇所	
	取付管延長 ø 100									m	
	平均取付管延長									m	
	プ' レーンエント <sup>*</sup> 直管 φ 150mm×4.00 m	25. 0							25.	0 m	25
							,			7 本	7
	プ レーンエント 直管 φ 100mm×4.00m									m	
取付管工	7 V V S P EL B		l				1			本	
	000 1 2										
	90° 可とう支管	13.0							13.		13
	60° 曲管	13.0							13.		13
	SRB片受直管 m	13.0	13. 0						26.	0 個	26
	塩ビ製人孔用支管 φ150・φ100mm×300mm									個	
	人力掘削									m3	
	機械掘削 BH 0.13m3	12. 9							12.	9 m3	13
	発生土埋戻し 人力									m3	
	" BH 0.13m3	10.2							10.	2 m3	10
土工	砂埋戻し・砂基礎 人力									m3	
	# BH 0.13m3	0.4									
		2.4							2.		2
	残土処分 BH 0.13m3 2t車	1.6							1.	6 m3	2
ます設置工	塩ビ製ます φ200mm 1.5m以下	11.0							11.	0 箇所	11
より放胆上	鋳鉄製防護蓋 φ 200mm用	2.0							2.	0 箇所	2
											1

	単	独	]			取	: 1	计	管		工No	0.1						
													道路幅員=	1.00	]m~	3.50	m	
			一般市道部 歩道舗装部				除延長 除延長	(左)=	1.50 1.50	4			床掘幅=	0.55	_		φ 15	0
路	数	量	取付管	延 長	本 管 -	舗装	a 掘	b 掘		l r	C C		a×b×c 掘 削	支	曲	S	S	ます
線	宅			1. 31	七 被	厚	削深	削幅		孙	配削 延	長	土量	管	管	R	R	設置
名	箇 右。		簡所 × m =	小 計		0.05	1.17	0.78	/0.50		m	9 4.1	m <sup>3</sup>	90°	60°	A	В	長づ
4857	<u></u> 左 3		$2 \times 2.58$ $3 \times 3.26$		1.53 1.53	0.20 0.05 0.20	1.12 1.17 1.12	0.77 0.78 0.77			0.50 )× 0.50 )×			3		3.6 7.4	3	<u>塩ビ</u> 塩ビ
	右		3 × 2.18		0.98	0.05 0.20	0.89 0.84	0.73 0.72			0.50 )×						3	
4867	左 2		2 × 2.78		1.24	0.05 0.20	1.02 0.97	0.75 0.74			0.50 )×					4.0	2	
	右 2 左	ļ	2 × 2.78	5.56	1.24	0.05 0.20	1.02 0.97	0.75 0.74	(2.78		0.50 )×	2 4.5	3 2.9	2	2	4.0	2	塩ビ
4859	左 1		1 × 2.65	2.65	1.24	0.05 0.20	1.02 0.97	0.75 0.74	(1.15	-	0.50 )×	1 0.6	5 0.4	1	1	1.9	1	塩ビ
	ļ	ļ												ļ				
		ļ												<b></b>	<b></b>			
														<b></b>				
	ļ	ļ												ļ				
		ļ		<u> </u>										<del> </del>				
	ļ	ļ												†			ļ	
	ļ	ļ												<u> </u>	<u> </u>		ļ	
														1	ケ	m	ケ	ケ
計	13			35.25					m	<u> </u>		19.7	12.9	13		25.0		個
配延	管 長		<u></u>									キャッ						- 本
掘	パッ	クホー	L=	35.25					35.25 m <sup>3</sup>		発生土		ナロ片受け直管			75 )		7 m <sup>3</sup>
削削		3m³ .力	V=	12.9					12.9 m <sup>3</sup>	反	砂埋戻砂基礎	( 0.	$- (0.55 \times 0.55 \times 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.25 - 0.$			$\frac{75}{\pi/4}$		10.2 m <sup>3</sup> 2.4
	_1	_								Ĺ	17.2500		. 10.10					2.7
残	±	-	12.9 -	(10.2	/ 0	.9 ) =	1.57		m <sup>3</sup> 1.6									

## [ 単独 ] 塩 ビ 管 管 布 設 付 帯 工 集 計 表

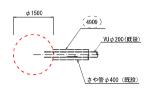
/7 Th	All Sur	I. Nile			数	量	勺 訳	書		A ⇒1	224 /-1-	>n. >1 ₩. □
名 称	形状	寸 法	No. 1	No. 2	No. 3	取付管1	取付管2			合計	単位	設計数量
	舗装切断工(As)	t≦20cm	121.0	91.8		85. 9				298.7	m	300.0
	n .	20cm <t≤30cm< td=""><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td>m</td><td></td></t≤30cm<>									m	
	舗装版破砕工(As)	t=15cm以下(現況)	194.0	50.8		19. 1				263.9	m2	264
		t=15cm以下(仮舗)	60.5							77. 3	m2	77
		O TOURS T (ISSAIL)								,,,,	m2	341
	殼運搬処理(As)	(現況)	9. 7	2.5						12. 2	m3	12
	川	(仮舗装)	1.8			0.6				2.9	m3	3
	"	(1)以開教/	1.0	0.5		0. 0				2.9		
	At 1	. 7									m3	15
	舗装切断工(Con)										m3	
	舗装版破砕工(Con)										m3	
付帯工	殼運搬処理(Con)	t=7cm									m3	
, , , , , ,		再生密粒度アスコン										
	表層工(車道)	t= 5 cm 再生細粒度アスコン	194. 0	50.8		19. 3				264. 1	m2	264
	" (歩道)	t= 3 cm 再生粗粒度アスコン									m2	
	" (仮舗装)	t= 3 cm	60. 5	16.8						77. 3	m2	77
	# (コンクリート)	t= 7 cm									m3	
	" (型枠)	再生切込砕石									m2	
	下層路盤工(車道)	t= 10 cm	60.5	16.8		19. 1				96. 4	m2	96
	上層路盤工(事道)	再生粒調砕石 t= 10 cm	60.5	16.8		19.1				96. 4	m2	96
	" (歩道)	再生切込砕石 t= 10 cm									m2	
	n (コンクリート)	再生切込砕石 t= 10 cm									m2	
	歩車道境界ブロック	再利用設置									m	
	不陸整正									341.4	m2	341

[	単独	]	塩ビ管	管	布 設 付	帯工	No. 1	
現況表 現況路	層厚= 盤厚=	0. 05 0. 20	m m	道路幅員= 掘 削 幅=	1.00 m		復旧表層厚= 0.05 復旧路盤厚= 0.20	m m
路線	人孔	人孔間延	舗装切 (アスファルト)	新 工 )	路盤工		表層工	
名	番号	長 (m)	t= 5 cm 管布設時: 両側 舗装復旧時: 影響幅による	m	t= 20 cm A= 掘削幅×延長	m2	t= 5 cm A= 復旧幅×延長	m2
4857	M106 M107	37. 50	(2+0) × 37.50	75. 00	1.00 × 37.50	37.5	$(1.00+0.99+1.08) \times 37.50$	115. 1
4859	M109 M110	23. 00	(2+0) × 23.00	46. 00	1.00 × 23.00	23.0	$(1.00+1.15+1.28) \times 23.00$	78. 9
	ļ							
	ļ							
	計	60, 50		121, 00		60.5		194. 0
			(アスファルト) 舗装殻処分工 t=	5 cm	: 194.0 × 0.05	=	9.7 m3	
			仮舗装殼処分工 t		: 60.5 × 0.03		1.8 m3	
							3 <del></del>	

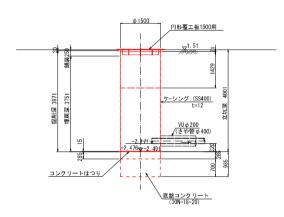
	単独		塩ビ管	管	布 設 付	帯工	. No. 2	
現況表 現況路	層厚= 盤厚=	0. 05 0. 20	m m	道路幅員= 掘 削 幅=	0, 55 m		復旧表層厚=     0.05       復旧路盤厚=     0.20	m m
路線	人孔	人孔間延	舗装切	断 工 )	路盤工		表層工	
名	番号	長 (m)	t= 5 cm 管布設時:両側 舗装復旧時:影響幅による	m	t= 20 cm A= 掘削幅×延長	m2	t= 5 cm A= 復旧幅×延長	m2
4867	0 M112	30.60	(2+1) × 30,60	91.80	0.55 × 30.60	16.8	$(0.55+0.20+0.91) \times 30.60$	50.8
	計	30, 60		91.80		16.8		50.8
			(7-7-11)					
			(アスファルト) 舗装殻処分工 t=	5 cm	: 50.8 × 0.05	=	2.5 m3	
			仮舗装殼処分工		: 16.8 × 0.03		0.5 m3	

	単	独	]		取	付	 管	付	帯	-	 工	No.1					
舎	捕装種		仮	舗装 3-12-	10			舗舗	表控除延長 表控除延長	·(右)= ·(左)=	1.50 1.50	]m  m 道路(	福員=	1.00	m~	3.50	m
線	数宅	量道	舗装厚	舗 装 切 bt=0.10r	n	路	盤 下層 t=	0.10 m			装版( =0.05					装工 ).05m	
名			m	切断延長=掘削総延長-		m×掘	上層 t=  削 幅	0.10 m m <sup>2</sup>	n	ı×抗	正削「	畐	m²	掘削	削幅:	×m	m²
	右 2		0.05 0.20	4 × 5.16	12.90	5.16 ×	0.77	4.0		5.16	×	0.77	4.0	0.77	×	5.16	4
4857	左 3		0.05 0.20	6 × 9.78	44.01	9.78 ×	0.77	7.5		9.78	×	0.77	7.5	0.77	×	9.78	7.5
	右 3		0.05 0.20	6 × 2.18	9.81	2.18 ×	0.72	1.6		2.18	×	0.72	1.6	0.72	X	2.18	1.6
4867	左 2		0.05 0.20	4 × 2.78	6.95	2.78 ×	0.74	2.1		2.78	×	0.74	2.1	0.74	×	2.78	2.1
	右 2		0.05 0.20	4 × 2.78	6.95	2.78 ×	0.74	2.1		2.78	×	0.74	2.1	0.74	×	2.78	2.1
4859	左 1		0.05 0.20	$2 \times 2.65$	5.30	2.65 ×		2.0		2.65	×	0.74		0.74			2
														•••••			
					<b></b>												
					<b></b>			ļ									
					ļ												
					ļ			ļ									
					ļ			ļ									
	-																
小計	右 7				29.66			7.6					7.6				7.7
小計	左 6				56.3			11.5					11.5				11.6
計	13				85.92			19.1					19.1				19.3
				右 7.6	× 0.03			0.23									
p-4	3. 北北北山	エハマ			× 0.03			m <sup>3</sup> 0.35									
間	装殼兒	ಆ∏ ⊥	•				計	m³ 0.58									
											ļ						



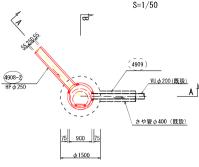


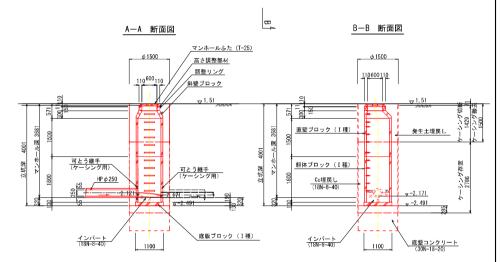
#### 鋼製小型立坑 φ 1500



※ 1号組立MH設置のため、立坑底盤をはつる。 MH設置高については、監督員との協議の上決定すること。

## M14 1号組立マンホール構造図





※ ケーシング切断長は、当初の寸法である。

#### <u>円形覆工板1500用</u> (参考図)

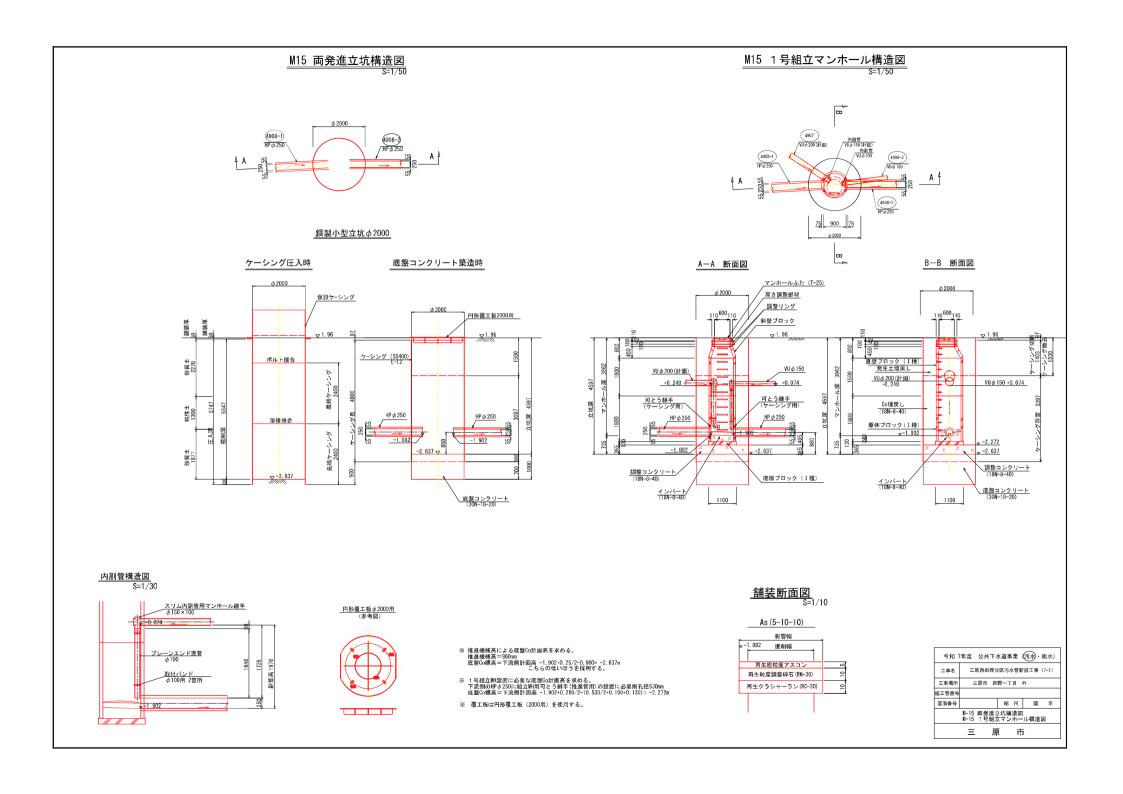


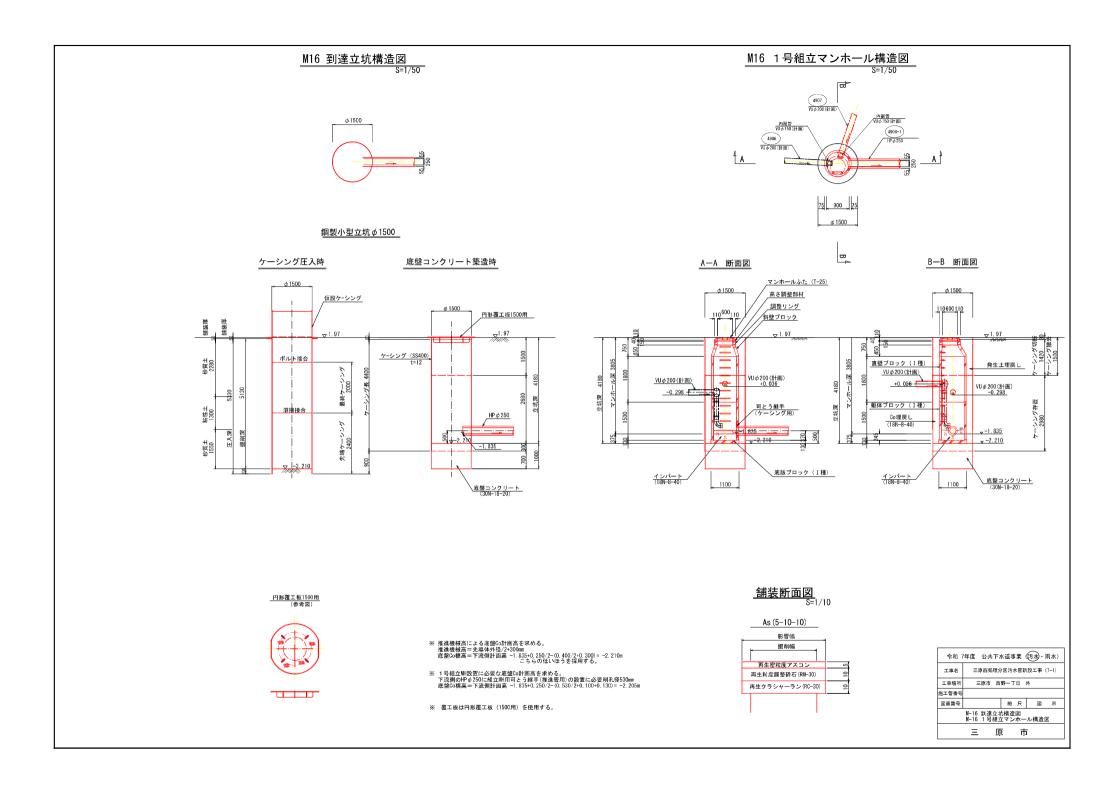
- ※ 1 号組立財設置に必要な底盤Co計画高を求める。 上流側のPF Ø 250に組立州用可とう無手代推造用の設置に必要判礼径 Ø 530mm 底壁Co標高 – 上流側計画高 – 2. 121-0. 250/2-0. 1530/2-0. 100-0. 130) = -2. 491m こちらの低いほうを採用する。
- 下流側のVUφ200に組立MHから決まる計画高 底盤Co標高=下流側計画高 -2.171-(0.170+0.130)= -2.471m
- 既設立坑から決まる計画高 底盤Co標高=下流側計画高 -2.171-0.305= -2.476m
- ※ 覆工板は円形覆工板(1500用)を使用する。

#### <u>舗装断面図</u> S=1/10

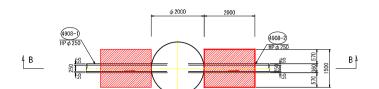


令和 7	7年度 公共下2	水道事業(	(5水· i	雨水)
工事名	三原西処理分	) 区污水管新	設工事(	7-1)
工事場所	三原市 西	野一丁目	94	
施工管番号				
図面番号		縮尺	2	示
	M-14 到達立均 M-14 1号組式	抗構造図 エマンホー	ル構造図	K]
	三 原	ī †	ī	

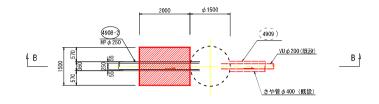




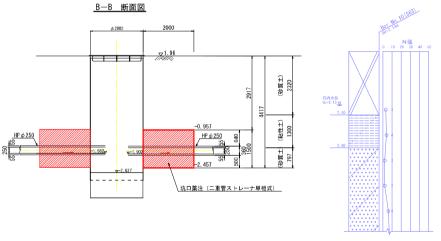
#### <u>M-15 両発進立坑(下流)薬注構造図</u> S-1/50



#### <u>M-14 既設到達立坑(上流)薬注構造図</u> 8=1/50

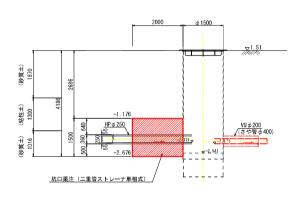


#### <u>鋼製ケーシング立坑φ2000</u>

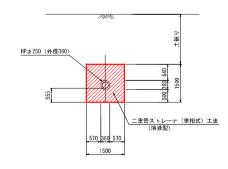


#### \_既設鋼製ケーシング立坑φ1500

#### A-A 断面図







令和 :	年度 :	3.共下	K道事	業	汚水・	雨水)
工事名	三原	西処理分	区污水	大管朝	設工事	(7-1)
工事場所	三原	東市 西	野一丁	1	<b>5</b> 1	
施工管番号						
図面番号			额	尺	図	示
M15 開 M14 民	発進立 設到達	坑(下 立坑(	流)	€注相 薬:	情造図 Ε構造図	
	Ξ	厉	ī	市	ī	

# M-15 両発進立坑(上流)薬注構造図 S=1/50 4 A \_鋼製ケーシング立坑 φ 1500 <u>鋼製ケーシング立坑φ2000</u> A-A 断面図 B-B 断面図 φ 1500 √抗口薬注 (二重管ストレーナ単相式) 坑口薬注 (二重管ストレーナ単相式) \_\_<u>標準断面</u> S=1/50 HPφ250 (外径360) 令和 7年度 公共下水道事業 (汚水・雨水) 三原西処理分区汚水管新設工事 (7-1) 三原市 西野一丁目 外 工事場所 <u>二重管ストレーナ(単相式)工法</u> (溶液型) 施工管番号 図面番号 縮尺 図示 M16 到達立坑 (下流) 薬注構造図 M15 両発進立坑 (上流) 薬注構造図

三 原 市

