工事				部	長	課	長	課長補佐	係	長	検	算	者	設	計	者
番号																
設計年度	令和	4 年度		三原	東西処理	里分区》	5水管新	新設工事(4-2	2工区)			仕様	書			
施工月日	令和 年	月	日	公共下	· 水道事	業										
施工方法	請	負		三原市	7西宮二	丁目							1.5/		_	7
工事期間												仕	禄	E	<u></u>	
			l mrt					4-7						,		
	事		概		要			起	工		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、三原市西宮二丁目 公共下水道事業 三原西処理分区汚水管新設工事(4-2 工区)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4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 検査

土木工事共通仕様書(令和4年8月広島版)『第3編 1-1-8 技術検査』によるほか,三原市工事検査規程の定めるところによる。

第5節 情報共有システム (設計金額500万円以上が対象)

- 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交換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 なお、工事完成時については、提出する必要のある工事成果品を電子納品すること。また、試行期間中は工事検査を紙媒体で受検することから、受注者は工事成果品1部を紙媒体により提出すること。
- 5 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6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。

2 関連する別途工事

工事受注後、すみやかに関連工事施工者及び関係機関と工程調整等を実施し、早期着手・早期完成に努めること。また、これらについては、受注者が主体となって協議・調整を行うこと。

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、開削工事2(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。設計変更の対象とする。)

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))

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。

なお、工事発注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(一時たい積)への搬出が困難となった場合は、発注者と受注者が協議するものとする。

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 工事支障物件

1 地下・地上支障物

支障物件名 水道管、排水管

管理者 三原市水道部, 土木整備課

位 置協議による移設時期協議による

第9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10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11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4年8月広島版)『第1編 1-1-31 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 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章 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。

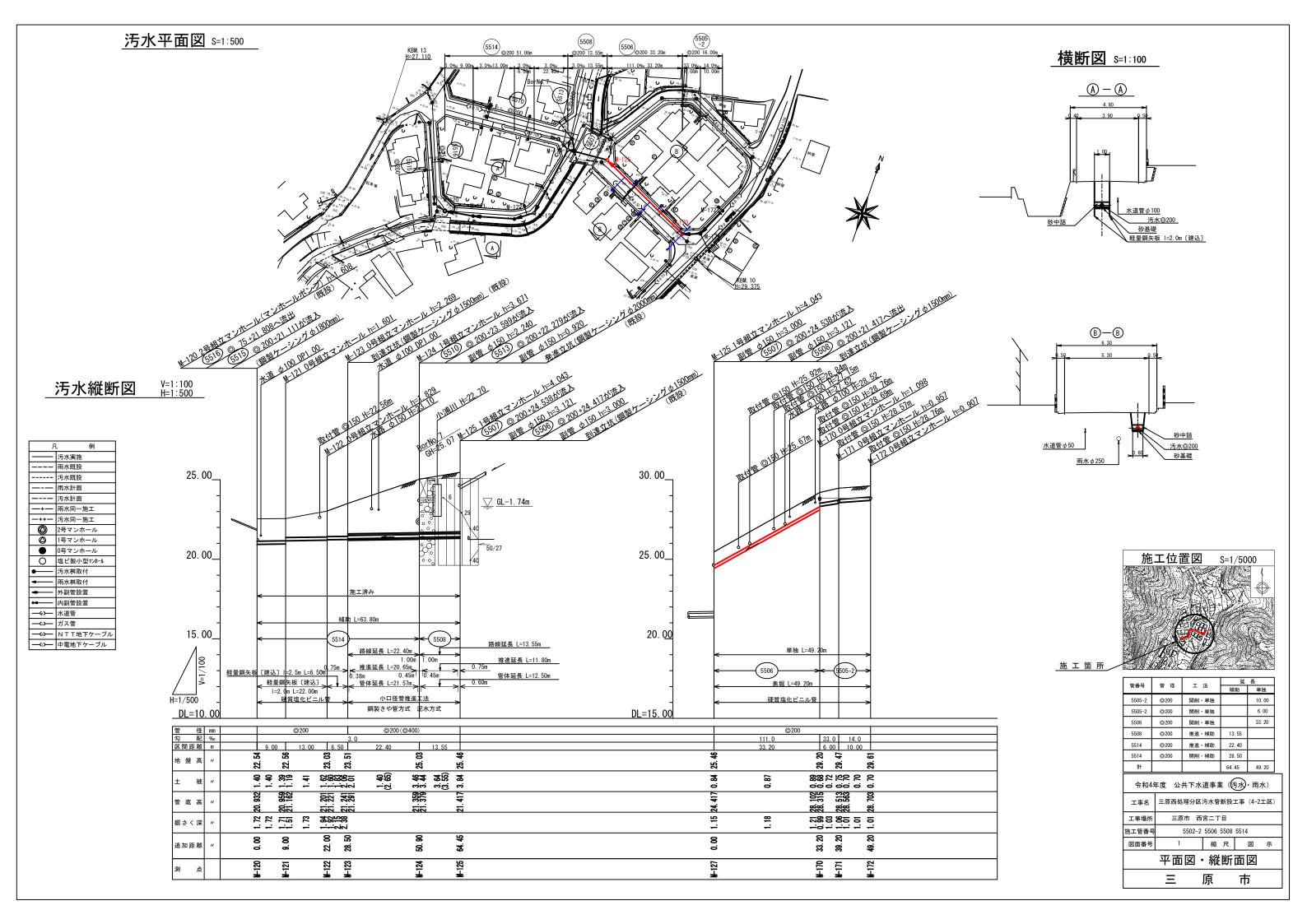
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	
本工事費				
管路施設(開削工法)【単独】				レベル1
		式	1	
管きょ工(開削)		_15		レベル2
 管路土工		式	1	レベル3
		式	1	D 1703
管路掘削				レベル4
ACCIDE LITERATE		式	1	
管路埋戻		式	1	レベル4
上 発生土処理		Ι(,	I	レベル4
		式	1	
管布設工				レベル3
 硬質塩化ビニル管	 呼び径 200mm	式	1	レベル4
	#子び1至 2000000	m	257.4	D7\704
継手類			20111	レベル4
1717 1711 0		箇所 箇所	22	
埋設標識テープ			257.4	レベル4
		m e	251.4	レベル3
		式	1	2 ,,,,
砂基礎	再生砂			レベル4
然 的上 可丁		m e	257.4	L & II O
管路土留工		式	1	レベル3
		Σν	<u>'</u>	レベル4
		式	1	
開削水替工		<u>+</u>	4	レベル3
 開削水替		式	1	レベル4
ם יוינומו		式	1	レーバルサ
マンホールエ				レベル2
		式	1	

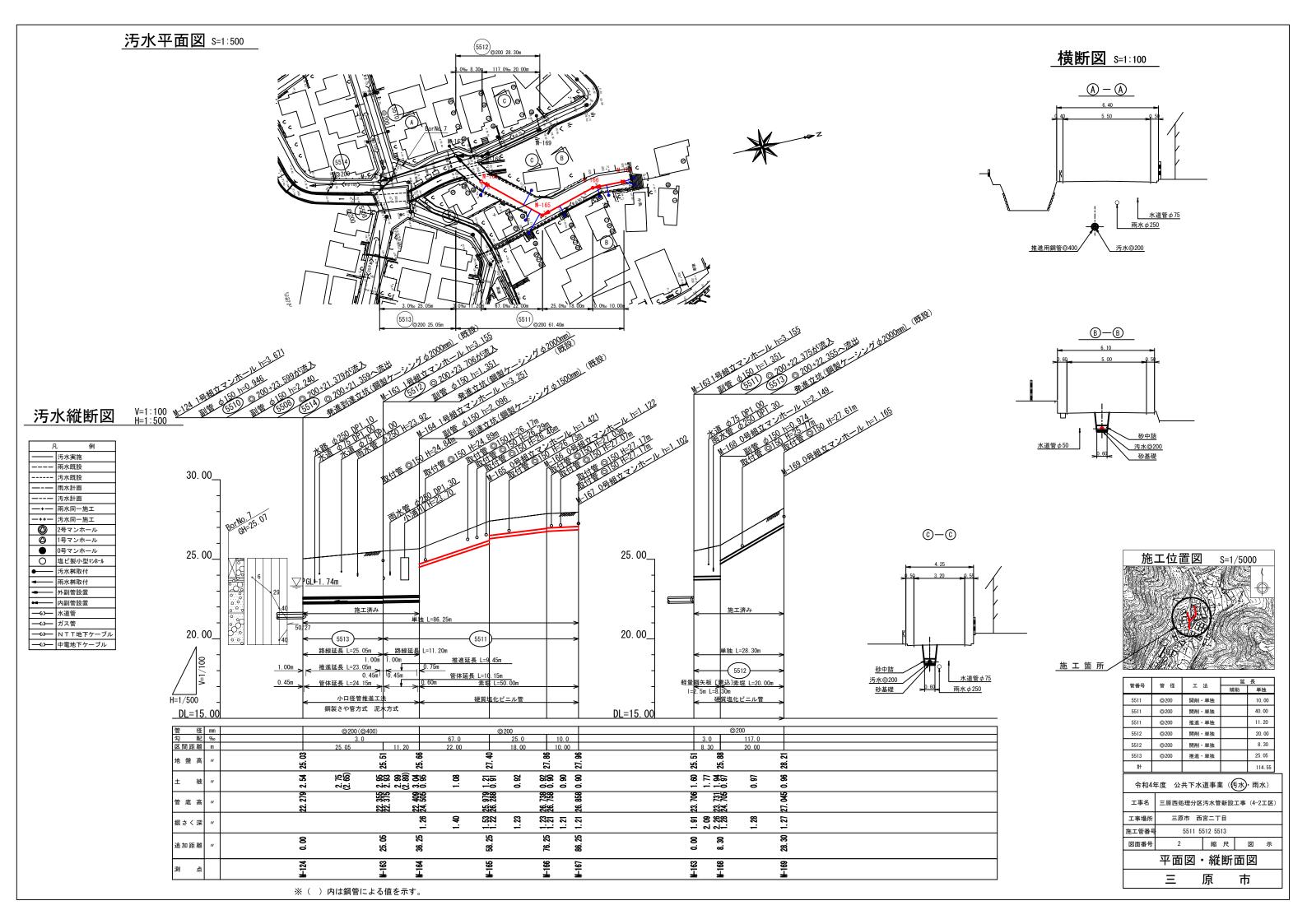
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
組立マンホール工				レベル3
		式	1	
組立0号マンホール				レベル4
(8) (8)		箇所	11	
組立1号マンホール		## FF		レベル4
 		箇所 箇所	2	レベル4
内副管		箇所	6	V/\)\\
小型マンホール工		画門	0	レベル3
		式	1	D 1775
小型マンホール(塩化ビニル製)		20		レベル4
3 = (2 (2 (2 (2 (2 (2 (2 (2 (2 (2 (2 (2 (2		箇所	4	
取付管およびます工				レベル2
		式	1	
管路土工				レベル3
44-54-5-54-5		式	1	
管路掘削				レベル4
77 DA LIB CO		式	1	1 .511.4
管路埋戾		_ 	4	レベル4
 		式	1	レベル4
光土工处理 		式	1	ν/\ν4
L ます設置工		10	I	レベル3
69版量工		式	1	V 1775
ます(塩化ビニル製)		20		レベル4
		箇所	29	
取付管布設工				レベル3
		式	1	
取付管(硬質塩化ビニル管)				レベル4
		箇所	29	
立坑工				レベル2
** Ph T		式	1	1 .811.0
管路土工		_ <u>+</u> -		レベル3
一		式	1	1.6.11.4
管路掘削		定	4	レベル4
		エ		

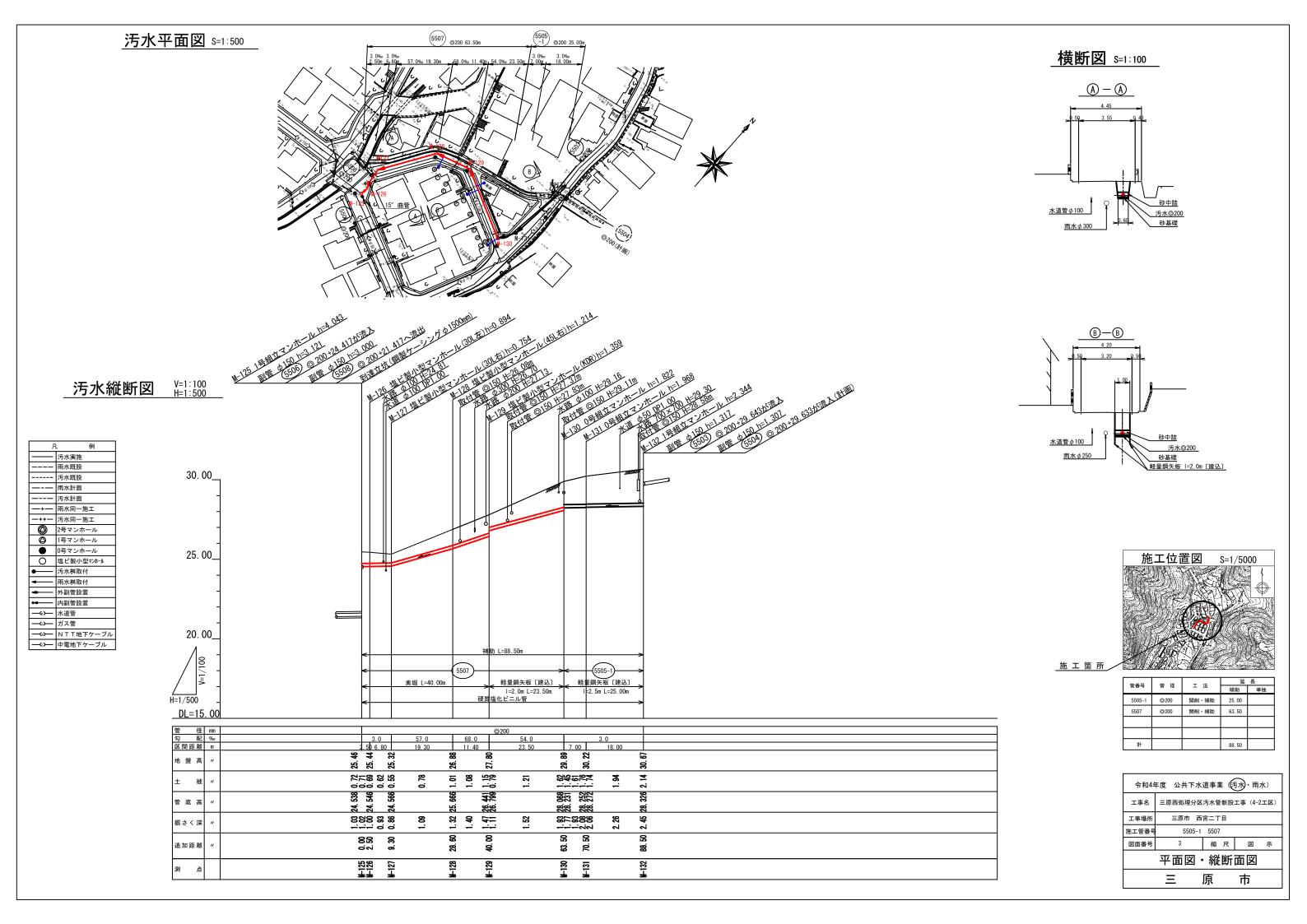
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
管路埋戾				レベル4
7V. 44		式	1	1 .911 4
発生土処理		式	1	レベル4
 鋼製ケーシング式土留工及び土工		I\(I	レベル3
野校グープングが工品工次し工工		式	1	""
鋼製ケーシング撤去工				レベル4
		式	1	
円形覆工板		AA		レベル4
 付帯工			2	レベル2
別帯工		式	1	D'\\)V2
		Σ()	I I	レベル3
HID TO JAN CA II		式	1	
舗装版切断				レベル4
A DALLING L. L.		式	1	
舗装版破砕		-1	4	レベル4
舗装版破砕(小規模)		式	1	レベル4
		式	1	D 1704
		20		レベル4
		式	1	
舗装復旧工				レベル3
フリカー フリカー		式	1	1 48 11 4
不陸整正		m2	1,145	レベル4
		IIIZ	1,140	レベル4
		m2	309	
上層路盤(車道・路肩部)				レベル4
		m2	309	
表層(車道・路肩部)			4.445	レベル4
 舗装仮復旧工		m2	1,145	レベル3
		式	1	V'\)V3
表層(車道・路肩部)		Σν		レベル4
() () ()		m2	309	

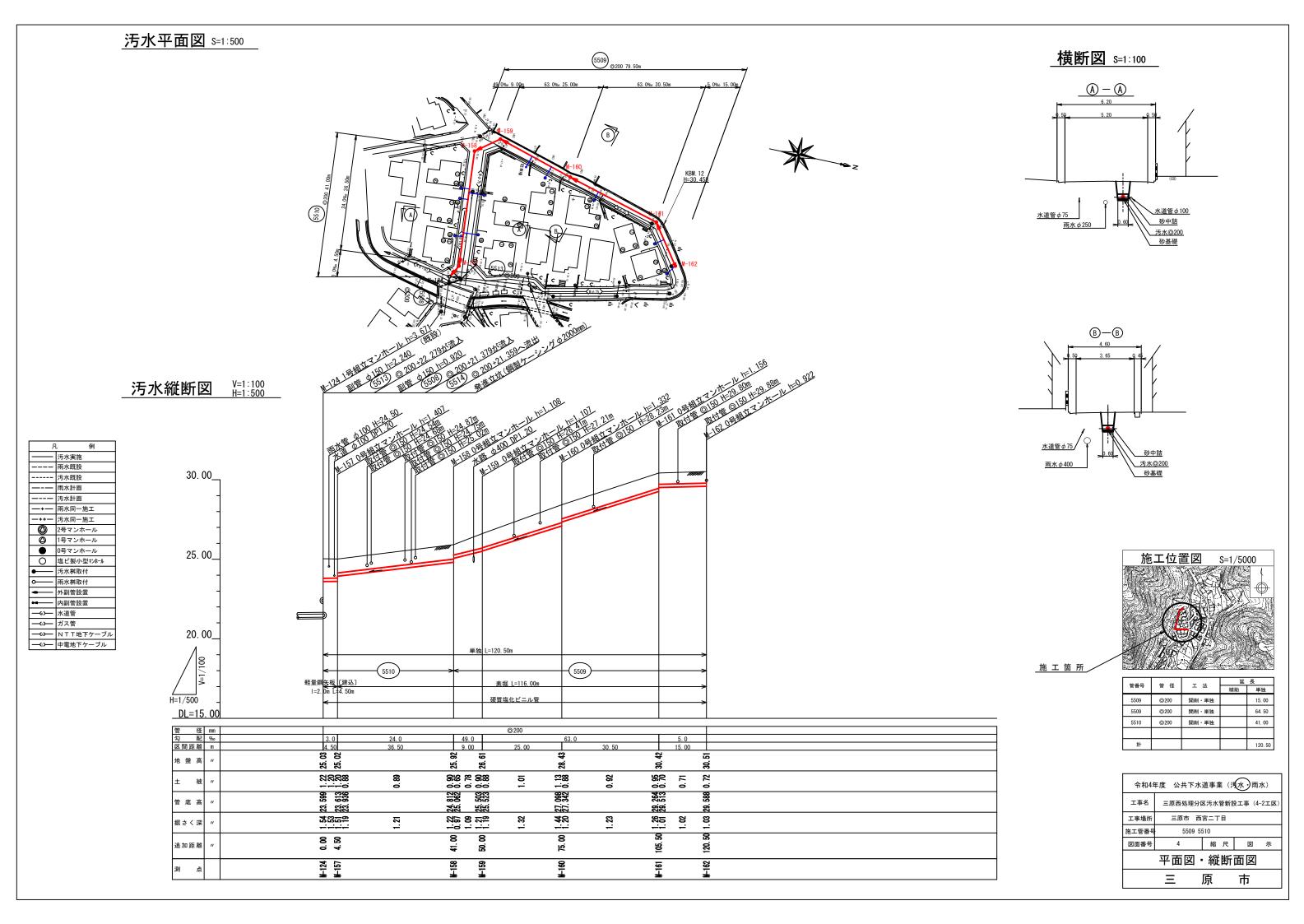
費目・工種明細など	規格1・規格2	単位	数量	備考
全工種共通仮設				レベル1
		式	1	レベル2
以改工		式	1	V/\)V2
交通管理工				レベル3
		式	1	
交通誘導警備員		式	1	レベル4
		Σ(I	
運搬費				
				レベル2
		式	1	
運搬費		<u> </u>		レベル3
		式	1	レベル4
		式	1	777
技術管理費				
 技術管理費				レベル2
汉州日在英		式	1	7772
技術管理費				レベル3
 施工調査費		式	1	レベル4
加工洞且員 		式	1	D/\)\\
共通仮設費率分		20	·	
ᆠᆠᆉᅐᄯᄞᆂᆠᆝᆠᆠ				
* * 共通仮設費計 * *				
* * 純工事費 * *				
TO 18 00 TO #				
現場管理費				

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









一参考資料一

令和 4 年度 三原西処理分区汚水管新設工事(4-2工区)

総括情報表

更回数	0	凡例	
5用单価地区 6.研诫用口	59 三原市	Co ・・・コンクリート DT ・・・ダンプトラック	As ・・・アスファルト BH ・・・バックホウ
华価適用日	00-04.11.01(0)	CC・・・クローラクレーン	BH・・・ハックホワ
		RTC・・・ラフテレーンクレー	
経費体系	1 公共(一般)		
	当世代前世代		
種	31 下水道工事 (2)		
国地域・工事場所区分	02 市街地(DID補正)		
夏興補正区分 图休補正区分	00 補正なし 00 補正なし		
『水桶エピカ 見場事務所等の貸与区分	00 補正なし		
CT補正区分	00 補正なし		
·期補正係数	00 補正なし		
急工事区分	00 通常工事 0 %		
拉金支出割合区分	00 補正無し		
以約保証区分	01 金銭的保証(0.04%)		
建议世纪学働老为亦通話	│ 導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		
	等負等の現場方倒省にかかる経員として、対場員のはから程経員(法定権利員の ,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		
)一部として率計上してい		,	
	-		

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
本工事費					X1000
管路施設(開削工法)【単独】					Y1101 レベル1
	1	式			
管きょ工(開削)		10			Y110101 レベル2
	1				
	1	式			Y11010101 レベル3
自					777070707 2 37703
本的相 和	1	式			V41040404041 a\(\)114
管路掘削					Y1101010101レベル4
	1	式			
機械掘削工(バックホウ)					SG1D0001002 00
	240	m3			単第0 -0001 表
管路埋戾					Y1101010102レベル4
	1	式			
機械投入埋戻工(バックホウ)					SG1D0002003 00
	75	m3			単第0 -0003 表
機械投入埋戻工(バックホウ)	10	IIIO			字第0 -0003 校 SG1D0002003 00
					W 770 0005 ±
	39	m3			単第0 -0005 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					Y1101010103レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)	I	I \			SG1E0003002 00
					0012000002 00
	150	m3			単第0 -0006 表
【直接工事費に含まれる処分費等】					#0041
残土受入費					F0001 00
	450				
	150	m3			Y11010102 レベル3
自10g工 					111010102 0 7703
	1	式			
硬質塩化ビニル管					Y1101010203レベル4
呼び径 200mm					
	257.4	m			
硬質塩化ビニル管布設工	201.4	111			SG1D0006001 00
呼び径 200mm					
AND T WI	257.4	m			単第0 -0008 表
継手類					Y1101010212レベル4
	22	箇所			
マンホール用可とう継手					F0100 00
VU 200					
	20	4 □			
	22	組			

費目・工種・施工名称など	数量	単位	 単価	金額	備考
埋設標識テープ					Y1101010216レベル4
	257.4	m			
埋設標識シート	201.4	111			F0110 00
150×50 2倍					
	057.4				
	257.4	m			Y11010103 レベル3
自 坐 從工					111010103 P 1775
	1	式			
砂基礎 再生砂					Y1101010301レベル4
<u>中</u> 主砂					
	257.4	m			
砂基礎工(機械施工)					SG1D0019002 00
	15	m3			単第0-0009 表
再生砂	10	IIIO			TTPC00011 00
	40				
管路土留工	19	m3			Y11010105 レベル3
日州土田土					7111010100 12 1710
+7 E AM 6 45 1 57	1	式			
軽量鋼矢板土留					Y1101010503レベル4
	1	式			
軽量鋼矢板建込工(両側分)					SG1D0033001 00
	27.0	m			単第0 -0010 表
	21.0	III			<u> </u>

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
軽量鋼矢板引抜工(両側分)					SG1D0033002 00
	07.0				単第0 -0011 表
土留支保工(軽量金属支保工)	27.0	m			単第0-0011 衣 SG1D0033008 00
工田文体工(柱里並鸠文体工)					00120033000 00
	27.0	m			単第0 -0012 表
土留支保工(軽量金属支保工)					SG1D0033008 00
	27.0	m			単第0 -0013 表
軽量鋼矢板賃料	27.0	111			W0001
お見合屋士/40任料	1	式			W0001
軽量金属支保賃料					W0001
	1	式			
開削水替工					Y11010109 レベル3
	4	式			
 開削水替	l	エ			Y1101010901レベル4
ם, הנוסמו					7770100012 777
10. 0.	1	式			
ポンプ運転工					SG1D0042001 00
	11	日			単第0 -0014 表
据付・撤去工	11	H			SG1D0042002 00
					W
	1	現場			単第0 -0016 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					Y110102 レベル2
	1	_ 			
組立マンホール工	1	式			Y11010202 レベル3
祖立マンホールエ					111010202 1277/23
	1	式			
組立0号マンホール					Y1101020201レベル4
	44	箇所			
組立0号マンホール	11	自州			SG1D0052002 00
過近05マンが 0号(内径750mm),楕円 深さ2m以下					30100032002 00
5 5 (131±100mm) ; 1813					
	11	箇所			単第0 -0017 表
汚水用人孔鉄蓋					F0200 00
600用T-25 デザイン入 密閉ロック式					
	11	組			
変形防止調整金具	11	紀日			F0210 00
文///初正嗣正並共					10210
	11	箇所			
無収縮モルタル					TH003190 00
25kg袋					
	11	袋			
マンホール付属品	11	衣			TH003100 00
調整リング					111000100
600 × 100					
	17	個			
マンホール付属品					TH003102 00
調整リング					
600 × 150	1	個			
		10			

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)1種					TH012340 00
床版斜壁					
H150		/(5)			
四式6日(中约7750)1年	1	個			TU000004 00
円形0号(内径750)I種 斜壁					TH003034 00
ਜ਼ਰ≦ 600 × 750 × 300					
000 x 100 x 000	6	個			
円形0号(内径750)I種					TH003036 00
斜壁					
$600 \times 750 \times 450$					
THE STATE OF THE S	4	個			
円形0号(内径750)1種					TH003052 00
管取付け壁 750×600					
750 x 600	7	個			
円形0号(内径750)I種	<u> </u>				TH003054 00
管取付け壁					
750 × 900					
	3	個			
円形0号(内径750)I種					TH003056 00
管取付け壁					
750 × 1200	4	/ = 1			
円形0号(内径750)I種	<u> </u>	個			TH003062 00
「元0号(内径750)「種 底版					111003002 00
ILATIKA					
	11	個			
マンホール削孔費					TH003130 00
0・1号(I種)					
塩ビ管用,径200用		,			
序如下//四十4×//四十4日→×/十二日×	7	個所			00400050004 00
底部工(組立式)(組立0号マンホール)					SG1D0052001 00
	11	箇所			単第0 -0018 表
I .				1	十元0 -0010 13

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
組立1号マンホール					Y1101020202レベル4
	0	<u>^</u>			
組立1号マンホール	2	箇所			SG1D0053002 00
温立15マンパール 1号(内径900mm) 深さ3m超~4m以下					30100033002 00
,					
	1	箇所			単第0 -0022 表
組立1号マンホール					SG1D0053002 00
1号(内径900mm) 深さ4m超~5m以下					
	1	箇所			単第0-0023 表
汚水用人孔鉄蓋	·	四川			F0201 00
600用T-25 デザイン入 密閉ロック式 梯子付					
	2	組			500/0
变形防止調整金具					F0210 00
	2	箇所			
無収縮モルタル	-	<u> </u>			TH003190 00
25kg袋					
		/15			
マンホール付属品	3	袋			TH003100 00
マンホールり属血 調整リング					1003100 00
間度フラッ 600×100					
	2	個			
マンホール付属品					TH003102 00
調整リング					
600 × 150	4	/=			
円形1号(内径900)I種	1	個			TH003064 00
日か「号(内1至900)「惺 斜壁					111003004 00
600 × 900 × 300					
	1	個			

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)1種					TH003066 00
斜壁					
600 × 900 × 450		,			
P. T. A. C. (+ /7,000) L. T. F.	1	個			TUODOOTO
円形1号(内径900)1種					TH003076 00
直壁 900×1200					
900 x 1200	1	個			
円形1号(内径900)1種	1	1121			TH003080 00
直壁					111000000
900 × 1800					
	1	個			
円形1号(内径900)1種					TH003092 00
管取付け壁					
900 × 1500		(50			
四形4日(中行000)1年	1	個			TUODOOA
円形1号(内径900)I種 管取付け壁					TH003094 00
自取りり至 900×1800					
300 × 1000	1	個			
円形1号(内径900)1種	·	IH IH			TH003096 00
底版					
H=130					
	2	個			
マンホール削孔費					TH003130 00
0・1号(1種)					
塩ビ管用,径200用	4				
原如丁(组立学)(组立1号表),本一世)	4	個所			SG1D0053001 00
底部工(組立式)(組立1号マンホール)					3010000001 00
	2	箇所			単第0 -0024 表
コンクリート	_				SPK22040144 00
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					
	0.1	m3			単第0 -0019 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
内副管					Y1101020208レベル4
		<u>~</u> ~ < r			
内副管取付工	6	箇所			SG1D0051002 00
					00100031002 00
	2	箇所			単第0 -0025 表
内副管取付工					SG1D0051002 00
	2	箇所			単第0 -0026 表
		単71			字第0 -0020 役 SG1D0051002 00
134147132					00.2000.002 00
N. de la	2	箇所			単第0 -0027 表
半割管					F0310 00
250 VP					
	0.6	m			
取付バンド	0.0				F0311 00
170~280 アンカーホ゛ルト付					
		1 50			
内副管用マンホール継手	4	個			F0301 00
内副官用マンホール終于 偏平タイプ 200-150 1号用 固定金具付					F0301 00
/// / Z00 130 1 号/门 固定亚共门					
	4	個			
内副管用マンホール継手					F0305 00
偏平タイプ縦管					
	0.5				
内副管用マンホール継手	8.5	m			F0306 00
偏平タイプ。」は、					
ary 1 / 1 /					
	4	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					Y11010203 レベル3
	4				
小刑フンホーリ (塩(ルビュリ集))	1	式			Y1101020301レベル4
小型マンホール(塩化ビニル製)					11101020301 D1104
	4	箇所			
小型マンホール工 (塩化ビニル製)	-				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					
	3	箇所			単第0 -0028 表
小型マンホール工 (塩化ビニル製)					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					
	1	箇所			単第0 -0029 表
小口径鉄蓋	I	四//			F0220 00
300用T-25 デザイン入 密閉ロック式					
	4	組			
沈下防止盤(再生プラスチック)					F0230 00
300用T-25					
	4	組			
沈下防止盤(コンクリート)	4	AH			F0240 00
ルド初正蓋(コンフラー) 300用T-25					1 0240 00
000/131 20					
	4	組			
取付管およびます工					Y110104 レベル2
	_				
グ 肉 上丁	1	式			V41040404
管路土工					Y11010401 レベル3
	1	走			
				1	I

費目・工種・施工名称など	 数量	単位	単価	金額	備考
管路掘削					Y1101040101レベル4
	1	式			
機械掘削工(小型バックホウ)	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·				SG1D0001001 00
, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,					
	47	m3			単第0 -0030 表
管路埋戾	47	1113			単第0 -0030 校 Y1101040102レベル4
					777070707022
	1	式			SG1D0002002 00
機械投入埋戻工(小型バックホウ)					5G1D0002002 00
	34	m3			単第0 -0032 表
機械投入埋戻工(小型バックホウ)					SG1D0002002 00
	12	m3			単第0-0033 表
発生土処理					Y1101040103レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)	·				SG1E0003002 00
	10				単第0 -0034 表
【直接工事費に含まれる処分費等】	10	m3			学第0 -0034 校 #0041
					""
					F0002 00
发上文八員 					FUUU2
	10	m3			

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					Y11010402 レベル3
	1	式			
ます(塩化ビニル製)					Y1101040202レベル4

キオギハ罢丁 (垳/レ ビー川制)	29	箇所			SG1D0088004 00
ます設置工 (塩化ビニル製) ます径 200mm					3610006004 00
& 7 11 200mm					
	29	箇所			単第0 -0036 表
蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)					SG1D0088005 00
	13	箇所			単第0 -0037 表
鋳鉄製防護蓋	10				F0250 00
200 T-8 デザイン入 台座含む					
	40	40			
 取付管布設工	13	組			Y11010403 レベル3
纵门自仰故上 					111010403
	1	式			
取付管(硬質塩化ビニル管)					Y1101040302レベル4
	29	箇所			
取付管布設および支管取付工	20				SG1D0089002 00
管径 150mm					
		** ==			¥ *** 0 0000 ±
 取付管布設および支管取付工	6	箇所			単第0 -0038 表 SG1D0089002 00
取り目布設のよび文目取り工 管径 150mm					30100003002 00
	1	箇所			単第0 -0039 表

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					
	13	箇所			単第0 -0040 表
取付管布設および支管取付工 管径 150mm					SG1D0089002 00
	4	箇所			単第0 -0041 表
取付管布設および支管取付工 管径 150mm					SG1D0089002 00
	4	箇所			単第0 -0042 表
取付管布設および支管取付工 管径 150mm					SG1D0089002 00
	1	箇所			単第0-0043 表
立坑工					Y110202 レベル2
	1	式			
管路土工	·				Y11020201 レベル3
	1	式			
管路掘削	'				Y1102020101レベル4
		_15			
 立坑掘削工(クラムシェル)	1	式			SG1D0001004 00
	15	m3			単第0-0044 表
管路埋戻					Y1102020102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)					SG1D0002003 00
	6	m3			単第0-0003 表
機械投入埋戻工(バックホウ)	0	IIIO			字第0 -0003 役 SG1D0002003 00
					00.5002000
7V./	1	m3			単第0 -0005 表
発生土処理					Y1102020103レベル4
	1	式			
発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)					SG1E0003002 00
	8	m3			単第0-0006 表
【直接工事費に含まれる処分費等】	0	IIIO			#80 -0000 衣 #0041
Z E IX E P G C I C I V C C I G I					,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,
7L 77 \ #					50004
残土受入費					F0001 00
	8	m3			
鋼製ケーシング式土留工及び土工					Y11020204 レベル3
	1	式			
鋼製ケーシング撤去工	I	Ι.			Y1102020401レベル4
7,700					
L >> 1644 + T	1	式			2048000004 00
ケーシング撤去工					SG1D0602004 00
呼び径 1,500mm					
	2	箇所			単第0 -0046 表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
【諸経費対象外】					#0046
スクラップ					F0400 00
H1					
	4.0				
 円形覆工板	-1.3	t			Y1102020408レベル4
1 J/1/1麦二/1次					111020204000 0 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1
	2	箇所			2017000001
円形覆工板設置工 呼び径 1,500mm					SG1D0609001 00
・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・					
	2	箇所			単第0 -0049 表
円形覆工板撤去工					SG1D0609002 00
呼び径 1,500mm					
	2	箇所			単第0-0050 表
円形覆工板賃料		121/1 			W0001
1500					
		_ <u>_</u> .			
付帯工	1	式			Y110106 レベル2
1.3 中工					1110100 0. 1702
APNICIAL TO THE	1	式			
舗装撤去工					Y11010601 レベル3
	1	式			
舖装版切断					Y1101060101レベル4
	1	一			
	I	エレ		1	

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
舗装版切断					SPK22040303 00
アスファルト舗装版					
アスファルト舗装版厚15cm以下					
A # N + 11	626	m			単第0 -0051 表
舗装版破砕					Y1101060102レベル4
	1	式			
					SPK22040302 00
アスファルト舗装版					01 N220 10002 00
障害無し 舗装版厚15cm以下					
	1,145	m2			単第0 -0052 表
舗装版破砕(小規模)					Y1101060103レベル4
A+V+U<-++<-+>> / +0 ++ >	1	式			27/222
舗装版破砕積込(小規模土工)					SPK22040018 00
	309	m2			単第0 -0053 表
	309	IIIZ			学第0 -0053 役 Y1101060105レベル4
双连测双性					111010001032.1704
	1	式			
殼運搬	<u> </u>				SPK22040142 00
舗装版破砕					
DID区間有り 運搬距離6.0km以下(3.5km超)					
	57	m3			単第0 -0054 表
殼運搬 <u></u>					SPK22040142 00
舗装版破砕					
DID区間有り 運搬距離5.0km以下(4.5km超)		_			W 77 0 00
「主位工事書に会せるです」	10	m3			単第0 -0055 表
【直接工事費に含まれる処分費等】					#0041

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
アスファルト殻受入費					F0005 00
	404.7				
	134.7	t			F0005 00
アヘノアルド放文八員					1 0005 00
	23.7	t			
舗装復旧工					Y11010603 レベル3
	1	式			
不陸整正	ı	1 0			Y1101060301レベル4
1,125					,,,,,
	1,145	m2			
不陸整正					SPK22040225 00
補足材料無し					
	1,145	m2			単第0 -0056 表
下層路盤(車道・路肩部)	.,				Y1101060302レベル4
	000				
 下層路盤(車道・路肩部)	309	m2			SPK22040226 00
ト層路盤(単度・路肩部) 全仕上り厚100mm 1層施工					0FN22040220 00
RC-30					
	309	m2			単第0 -0057 表
上層路盤(車道・路肩部)					Y1101060304レベル4
	309	m2			
 上層路盤(車道・路肩部)	309	IIIZ			SPK22040228 00
工/周阳里(平足 - 四/月間) RM-30					01112010220
全仕上り厚120mm 1層施工					
	309	m2			単第0 -0058 表

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)					Y1101060308レベル4
	4 445	0			
表層(車道・路肩部)	1,145	m2			SPK22040235 00
平均幅員3.0m超					3FK22040233 00
1層当り平均仕上厚50mm					
	1,145	m2			単第0 -0059 表
舗装仮復旧工					Y11010604 レベル3
	4	4-			
 表層(車道・路肩部)	1	定			Y1101060408レベル4
(半足·跖肘叩)					11101000400 1/ 1/1/4
	309	m2			
表層(車道・路肩部)					SPK22040235 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	200				以
	309	m2			単第0 -0060 表 Y1J01 レベル1
主工性共通 仪成					11301
	1	式			
仮設工					Y1J0101 レベル2
	4				
	1	式			Y1J010121 レベル3
					110010121 1. 1/00
	1	式			
交通誘導警備員					Y1J01012101レベル4
	4	式			
	1	エレ			

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
交通誘導警備員B					R0369 00
	70	ı			
* * 直接工事費 * *	72				
#0020計=支給品等(材料),無償貸付					
運搬費					Z0004
運搬費					YZZ04 レベル2
					·
VEZ JAN ##	1	式			\(\tag{7.70}
運搬費					YZZ04001 レベル3
	1	式			
仮設材運搬費	•				YZZ04001004レベル4
	4	<u></u>			
	1	式			S1000007 00
1次政初等(調大板,□劃,復工板,殼鉄板等)建版 運搬距離 2.2km					3100007 00
製品長 12m以内					
	1	式			単第0 -0061 表
技術管理費					Z0006
技術管理費					YZZ06 レベJレ2
I JAMPAS					7772
	1	式			

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
技術管理費		1 1	1 1124	THE HA	YZZ06001 レベル3
	1	_ <u>+</u> -			
 施工調査費	1	式			YZZ06001006レベJレ4
					12200001000001000
	1	式			
管路調査工					V0100 00
洗浄・カメラ調査・報告書含む					
	257.4	m			単第0 -0064 表
共通仮設費率分	207.1	111			Z0019
 計質情報					
計算情報 対象額					
<u>率</u> * * 共通仮設費計 * *					
* * 共通仮設費計 * *					
* * 純工事費 * *					
TD LB (07.7m #					
現場管理費					
計算情報 対象額					
率					
* * 工事原価 * *					

本工事費 内訳表

費目・工種・施工名称など	数量	単位	単価	金額	備考
一般管理費率分	<u> </u>	平 世	-	立 訊	前払補正率
計算情報					HUJOTHIT
対象額					
率					
契約保証費					
計算情報					
対象額					当初請対額
率					当初前教額
一般管理費計					
 * * 工事価格 * *					
* *消費税相当額 * *					
計算情報 対象額					
XJ X A A A A A A A A A					
<u>率</u> * *工事費計 * *					
^ ^ 工尹貝司					
光灼体延見引 ""					

機械掘削工(バックホウ)

SG1D0001002

単第0 -0001 表

<i>₽16</i> +□16 ±、1°	± 1 = 1	32/2	Ψ/π	∧ ex	<u>1 m3 当り</u>
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 113_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3)	11.1	時間			単第0-0002 表
諸 雑費	1	式			
1m3当り(計/100m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=1 山積0.28m3					

機-01_バックホウ運転

SM0102020

単第0 -0002 表

ス 0 1_7 (7) 7 (7) 2 + 4 (1) 13 標準型 排2	<u> </u>	2m3)	_		1	時間	当じ
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(特殊)	0.16	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	6.30	L					
バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.28/平積0.2m3	1.00	時間					
諸雑費	1	式					
* * * 単位当たり * * *	1	時間					
A=3 113_標準型 排2 C=0 運転労務数量(人/時間) E=0 機械損料数量			B=1 山積0.2 D=0 燃料消弧	8m3(平積0.2m3) 貴量(L/時間)			

機械投入埋戻工(バックホウ)

SG1D0002003

単第0 -0003 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m3 当り 備考
<u>台称・規格など</u> 土木一般世話役		早12	- 早1111	<u> </u>	
工水 放巴品权	2.5	人			
普通作業員	3.8	人			
機-01_バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.28m3(平積0.2m3)	7.6	時間			単第0-0002 表
タンパ締固め	100	m3			単第0-0004 表
諸雑費	1	式			
1m3当り(計/100m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=1 山積0.28m3			C=6 材料別i	<u>\$</u>	

タンパ締固め SPK22040021

単第0 -0004 表

当り 材料構成比: 1.37% 市場単価構成比: 標準単価: 97.27% 0.00% 1,428.10000 備考 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) <賃>タンパ(ランマ) タンパ及びランマ KTPC00020 質量60~80kg 質量60~80kg KTPT00020 1.36% 特殊作業員 RTPC00001 特殊作業員 RTPT00001 51.90% 普通作業員 RTPC00002 普通作業員 45.37% 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 TTPT00014 1.37% 積算単価 積算単価 EP001 - (全ての費用) A=1

頁0 -0026

機械投入埋戻工(バックホウ)

SG1D0002003

単第0 -0005 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m3 当「 備考
		半世	半川	立領	
上个一放巴前仅	2.5	人			
	2.5				
普通作業員					
日旭作来只	3.8	人			
	0.0				
再生砂					
13=12	126.300	m3			
	1_01000				
機-01_バックホウ運転					単第0-0002 表
113_標準型 排2	7.6	時間			
山積0.28m3(平積0.2m3)					
タンパ締固め					単第0-0004 表
	100	m3			
諸雑費					
	1	式			
1m3当り(計/100m3)					
* * * * * * * * * * * * * * * * * * *	4	0			
* * * 単位当たり * * *	1	m3			
A=1 山積0.28m3			C=2 再生砂		
A=1 山積0.28m3 E=126.3 土量変化率を考慮した埋戻	十里(m2/100m2)		C=2 再生砂		
[=120.3 工里友化学で与思した住人	工里(3/100 3)				

発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)

SG1E0003002

単第0-0006 表

					1 m3	<u>当り</u>
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0-0007 表	
│ 011 オンロード ディーゼル	0.80	日				
│ 4t積級						
1m3当り						
* * * 単位当たり * * *	1	m3				
A=2 山積0.28m3			B=1 4t積級			
C=2 [有]DID区間			D=17 9.0以下			
C=2 [有]DID区間 E=1 路面状況:良好						

ダンプトラック運転

SM2203010

単第0 -0007 表

) <u>11_オンロード ディーゼル 4t積</u>	級				1	日	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(一般)	1.00	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	34.00	L					
ダンプトラック オンロード・ディーゼル 4t積級	1.29	供用日					
タイヤ損耗費 ダンプトラック 4 t (良)	1.29	供用日					
諸雑費	1	走					
* * * 単位当たり * * *	1	日					
A=1 011_オンロード ディーゼル C=1 運転労務数量(人/日) E=1.29 機械損料数量(供用日/日)			B=2 4t積級 D=34 燃料消 F=1 路面状	費量(L/日) 兄∶良好			

硬質塩化ビニル管布設工

SG1D0006001

単第0 -0008 表

3010000)000 i			早年0-0008 衣		
					m	<u>当り</u>
数量	単位	単価	金額			
1	m					
1	m					
		B=1 [規]20r D=1 -	n以上			
	<u>数量</u> 1	1 m	数量 単位 単価 1 m 1 m B=1 [規]20r	数量 単位 単価 金額 1 m 1 m B=1 [規]20m以上	1 数量 単位 単価 金額 備考 1 m 1 m B=1 [規]20m以上	1 m 数量 単位 単価 金額 備考 1 m 1 m B=1 [規]20m以上

砂基礎工(機械施工)

SG1D0019002

単第0 -0009 表

	N/4	337.73	W/	A +=	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		当り
名称・規格など 砂基礎設置【手間のみ】 機械施工	数量	単位	単価	金額	備老	5	
砂基礎設置【手間のみ】							
機械施工	1	m3					
*** 単位当たり ***	1	m3					
十世当たり	'	1110					
A 0 ++#\ U\\			D 0 [#B140a	·o + :#			
A=3 材料別途			D=2 [規]10n	13木冲			
F=1 -							

軽量鋼矢板建込工(両側分)

SG1D0033001

単第0 -0010 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m 当じ 備考
土木一般世話役	<u> </u>	12	- 干Щ	亚铝	Mi '5
	2.0	人			
	2.0				
特殊作業員					
177411来只	2.0	人			
	2.0				
普通作業員					
日旭作未只	6.0	人			
	0.0				
機-01_バックホウ運転					単第0-0002 表
113_標準型 排2	11.6	時間			十月0 0002 校
山積0.28m3(平積0.2m3)	11.0	바이미			
話雑費					
中作具	1	式			
	'	10			
1m当り(計/100m)					
*** 単位当たり ***	1	m			
+ B = 1C)					
A=3 山積0.28m3			B=2 掘削深	2.0m以下	
Д ДО . До			J/III/55///		

軽量鋼矢板引抜工(両側分)

SG1D0033002

単第0 -0011 表

10 de 10 de 10 de	w =		\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\	A ++	1 m	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	0.9	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	B				
諸雑費	1	式				
1m当り(計/100m)						
* * * 単位当たり * * *	1	m				
A=1 TC4.9t吊			B=2 掘削深	2.0m以下		

土留支保工(軽量金属支保工)

SG1D0033008

単第0 -0012 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額		1 備考	m	当じ
土木一般世話役	<u> </u>	半亚	半川	立				
工小 放巴珀技	0.6	人						
	0.0							
特殊作業員								
	0.6	人						
	0.0							
普通作業員								
	1.8	人						
諸雑費								
	1	式						
1m当り(計/100m)								
* * * 単位当たり * * *	1	m						
A=1 設置			D 4 ÷л罕fл	# 1 F II / tr: という	T \			
A=1 設置 C=1 水圧式パイプサポート			B=1 設置段 D=1 -	数 1段(掘削深2.0m以	()			
C=1			L=1 -					
Π=1 -			<u>L</u> =1 -					

土留支保工(軽量金属支保工)

SG1D0033008

単第0 -0013 表

						1	m	<u>当り</u>
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								
10/小作来央	0.5	人						
普通作業員	1.5	人						
諸雑費	1	式						
1m当り(計/100m)								
* * * 単位当たり * * *	1	m						
A=2 撤去 C=1 水圧式パイプサポート			B=1 設置段	数 1段(掘削深2.0m以	下)			

ポンプ運転工

SG1D0042001

単第0 -0014 表

	SG1D0042	.001			早第0-0014 衣	1 日	当じ
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
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	1	日				単第0-0015 君	₹
発動発電機 ガソリンエンジン駆動 定格容量3kVA	1	日					
諸雑費	18	%			#09		
* * * 単位当たり * * *	1	日					
A=1 作業時排水 C=1 ポンプ1台			B=2 発動発 D=1 普通型	電機 (潜水ポンプ) 口径50	Omm全揚程5m		

工事用水中ポンプ損料

SGAD0042001

単第0 -0015 表

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

施工単価表

据付・撤去工 SG1D0042002

単第0 -0016 表

現場 当り 金額 名称・規格など 数量 単位 単価 普通作業員 0.08 人 * * * 単位当たり * * * 現場 1

組立0号マンホール

SG1D0052002

単第0 -0017 表

組立05マノルール 0号(内久750mm) 接口 ※さ2m以て	SG1D0052	2002			単第0 -0017 表 1	箇所 当り
0号(内径750mm),楕円 深さ2m以下 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	<u> </u>
組立マンホール設置工【手間のみ】	<u> </u>	+12	Т Щ	77. UX	г ш Э	
0号(内径750mm)または楕円	1	箇所				
0号(内径750mm)または楕円 2m以下						
*** 単位当たり ***	1	箇所				
	1, I 		D / F + D 3 / 656			
A=1 0号(内径750mm),楕円 深さ2m	以下			所以上		
C=1 -			D=1 -			

底部工(組立式)(組立0号マンホール)

SG1D0052001

単第0 -0018 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 <u>箇所 当り</u> 備考
再生クラッシャラン	XX里	+ 111	 	7万 日兴	C (H1)
40 ~ Omm	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0-0019 表
モルタル上塗工(配合1:2)(マンホール用)	0.550	m2			単第0-0020 表
* * * 単位当たり * * *	1	箇所			
A=2 RC-40 D=0.2 砕石厚(m) F=0.12 インバートコンクリート工使用数	效量(m3)		C=0.7 砕石面和 E=1 - G=1 無筋・á	債(m2) 跌筋構造物	
H=2 バックホウ(クレーン機能付)打 L=2 一般養生 Q=2 モルタル上塗工	<u>X = (1110)</u> Z		I=3 18-8-25 P=1 -		
S=1 高炉			N-0.33	V工 <u>工工</u> 区而 <u></u> 双重(2)	

コンクリート

SPK22040144

単第0 -0019 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 機械構成比: 4.44% 57.93% 市場単価構成比: 労務構成比: 37.63% 材料構成比: 標準単価: 28,884.00000 0.00% 代表機労材規格(積算地区) 代表機労材規格(東京地区) 単価(東京地区) 備考 構成比 単価(積算地区) <賃>バックホウ(クローラ型クレーン機能付) バックホウ KTPC00006 [クローラ型クレーン付] 山積0.8m3(平積0.6)吊能力2.9t 4.19% KTPT00006 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音 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 RTPC00001 特殊作業員 11.11% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 10.09% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 7.32% RTPT00009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 6.89% 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) 高炉 24-12-25(20) W/C 55% 55.99% TTPT00343 W/C(60%),種別(高炉) 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 1.83% TTPT00013

頁0 -0041

コンクリート SPK22040144 単第0 -0019 表 無筋・鉄筋構造物 18-8-25(20)BB 当り バックホウ(クレーン機能付)打設 標準単価: 28,884.00000 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 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=1 F=2 C=3 18-8-25(20)BB 一般養生 J=1 K=1 - (全ての費用)

頁0 -0042

モルタル上塗工(配合1:2)(マンホール用)

SG1E0044003

単第0-0020 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	<u>1</u> m2 当り 備考
左官	0.33	人			119 3
普通作業員	0.33	人			
モルタル練 高炉 混合比1:2	0.020	m3			単第0-0021 表
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	m2			
A=20 モルタル厚(mm) C=2 混合比1:2			B=1 高炉		

モルタル練

SPK22040145

単第0 -0021 表

L ノレ ノ ノレ 添木	3FNZZU40143	于 为 ∪:	10021 12	
高炉	混合比1:2		1	m3 当り
機械構成比: 0.00%		87.82% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	45,170.00000
化主继兴针组技/套管协区/	構成比 単価(積算地区	(大表機労材規格(東京地区)	単価(東京地区)	備考
代表機労材規格(積算地区)	一	.) 【农饯为的风俗(宋尔地区)	半1個(宋尔地区)	
普通作業員		普通作業員		RTPC00002
	62.18%			RTPT00002
セメント(袋)		セメント 高炉B		TTPC00063
高炉B種	28.05%	25kg袋入		TTPT00063
25kg/袋		9		
2011g/ 12				
コンクリート用砂		砂		TTPC00066
│ 細目(洗い)	9.77%	細目(洗い)		TTPT00066
,		,		
1まない / π		1主体 24 /正		
積算単価		積算単価		EP001
<u></u> → ₩		D 0 70114 0		
A=1 高炉		B=2 混合比1:2		
C=1 -(全ての費用)				

頁0 -0044

組立1号マンホール

SG1D0053002

単第0 -0022 表

祖立「ラインハール	30100033	0002			丰 另 0 - 0 0 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2		
<u>1号(内径900mm) 深さ3m超~4m以下</u>					1	箇所	当り
1号(内径900mm) 深さ3m超~4m以下 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】	×× <u>=</u>	712	—— IIII	21Z HX	rm 5		
組立マンホール設直工【十间のの】							
1号(内径900mm) 3m超~4m以下	1	箇所					
3m超~4m以下							
1. 1. 1. 1. W 4-14 10 11 1. 1.		AA					
* * * 単位当たり * * *	1	箇所					
A=2 1号(内径900mm) 深さ3m超~4	mNT		B=2 [規]4箇	所表法			
	ין אַעוווי						
D=1 -							

組立1号マンホール

SG1D0053002

単第0 -0023 表

祖立 ラマンか ル	36100033	002			平分U - 0023 农		
<u>1号(内径900mm) 深さ4m超~5m以下</u>					1	箇所	当り
1号(内径900mm) 深さ4m超~5m以下 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】	<u> </u>	7 122	7-1	312 HX	III 3		
組立くノホール改直工【ナ间のの】		***					
1号(内径900mm)	1	箇所					
1号(内径900mm) 4m超~5m以下							
-111		** **					
* * * 単位当たり * * *	1	箇所					
A=3 1号(内径900mm) 深さ4m超~5	m l.l. T		B=2 [規]4箇	所未満			
	11167 1.			1717 7 7 7 1 回			
D=1 -							
	L	I	1	1			

底部工(組立式)(組立1号マンホール)

SG1D0053001

単第0 -0024 表

名称・規格など	数量	単位	単位	<u> </u>	金額		<u> </u>
<u> </u>	~~=	, ,	1.15	-	TE HX	1115 3	
40 ~ Omm	0.228	m3					
コンクリート						単第0-001	9 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							
モルタル上塗工(配合1:2)(マンホール用)						単第0-002	0 表
	0.840	m2					
* * * 単位当たり * * *	1	箇所					
A=2 RC-40			C=0.95	砕石面和	責(m2)		
D=0.2 砕石厚(m)			E=1	-			
F=0.18 インバートコンクリート工使	見用数量(m3)		G=1	無筋・釒	供筋構造物		
H=2 バックホウ(クレーン機能付))打設		I=3	18-8-25	(20)BB		
L=2 一般養生			P=1	-			
Q=2 モルタル上塗工			R=0.84	モルタル	レ上塗工使用数量(m2)		
S=1 高炉							

施工単価表

内副管取付工 SG1D0051002

単第0 -0025 表

						1 箇月	<u>f 当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備	·····································	
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	1	定					
* * * 単位当たり * * *	1	箇所					
A=1 段差 1.0m未満			B=2 材料別i	<u>*</u>			

施工単価表

内副管取付工 SG1D0051002

単第0 -0026 表

全称・規格など 数量 単位 単価 金額 備考				<u>.</u>	_	1_	<u> </u>	<u>当じ</u>
土木一般世話役 0.27 人 特殊作業員 0.27 人 普通作業員 0.27 人 諸雑費 1 式 *** 単位当たり *** 1 箇所	名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
0.27 人 普通作業員 0.27 人 諸雑費 1 式 **** 単位当たり *** 1 箇所	土木一般世話役	0.27	人					
1 式 *** 単位当たり *** 1 箇所	特殊作業員	0.27	人					
1 式 *** 単位当たり *** 1 箇所	普通作業員	0.27	人					
	諸雑費	1	式					
A=4 段差 2.0m以上~2.5m未満 B=2 材料別途	*** 単位当たり ***	1	箇所					
	A=4 段差 2.0m以上~2.5m未満			B=2 材料別i	<u>\$</u>			

施工単価表

内副管取付工

SG1D0051002

単第0 -0027 表

八町 自我们工	36100051	1002			年第0 -0027 农 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	0.31	人					
特殊作業員	0.31	人					
普通作業員	0.31	人					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	箇所					
A=6 段差 3.0m以上~3.5m未満			B=2 材料別道	<u>£</u>			

小型マンホール工 (塩化ビニル製)

SG1D0057001

単第0 -0028 表

小空マンかールエ(塩化ヒール袋)	36100057				平第0-0028 衣		
マンホール径300mm 起点および中間形式 深さ	52m以下 本管征	<u> </u>	OOmm		1	箇所	当り
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	1	箇所					
深さ2m以下,本管径150mmおよび200mm							
加算額【手間のみ】							
	1	箇所					
	l l	凹刀					

* * * 単位当たり * * *	1	箇所					
A=1 起点および中間形式				以下 本管径150mm	↑ 200mm		
C=2 [規]5箇所未満			E=1 -				
F=1 -			G=2 鋳鉄製[防護蓋を設置する場?	\$		

小型マンホール工 (塩化ビニル製)

SG1D0057001

単第0 -0029 表

小空マンかールエ(塩10ビール袋)	36100057				平 第 0 -0029 农		
	2m以下 本管征		OOmm		1	箇所	<u>当り</u>
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	1	箇所					
深さ2m以下,本管径150mmおよび200mm							
小型マンホール工(塩化ビニル製)【材工共】							
マンホール径300mm 起点落差形式設置加算額	1	箇所					
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	1	箇所					
*** 単位当たり ***	1	箇所					
A=1 起点および中間形式			B=1 深さ2m	以下 本管径150mm	- 200mm		
C=2 [規]5箇所未満			E=1 -				
F=2 起点落差形式(KDR)を設置する場	合			防護蓋を設置する場合			
				, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,			
	I.	1	T	1	I .		

機械掘削工(小型バックホウ)

SG1D0001001

単第0-0030 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m3 当!. 備考
土木一般世話役	<u> </u>	<u>+ 14</u>	+	717. 日兴	тн э
工作 放色的仪	2.4	人			
	2.4				
普通作業員					
日旭作未見	6.7	人			
	0.7	人			
機-18_小型バックホウ運転					単第0-0031 表
1茂-10_小空ハツフかり建物	2 272	日			
113_標準型 排2	2.273				100/44
山積0.13m3(平積0.10m3)					
諸雑費		_15			
	1	式			
4 03//12 (*1 /400 0)					
1m3当り(計/100m3)					
		_			
* * * 単位当たり * * *	1	m3			
A=2 山積0.13m3					

機-18_小型バックホウ運転

SM1802010

単第0-0031 表

l <u>13_標準型 排2 山和</u>		1 日 当					
名称・規格など	<u>0.13m3(平積0.</u> 数量	単位	単価	金額	備	考	
運転手(特殊)	1.00	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	25.00	L					
小型バックホウ(クローラ型) 標準型・排2 山積0.13/平積0.10m3	1.78	供用日					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	日					
A=3 113_標準型 排2 C=1 運転労務数量(人/日) E=1.78 機械損料数量(供用日/日)			B=13 山積0.1 D=25 燃料消	3m3(平積0.10m3) 費量(L/日)			

機械投入埋戻工(小型バックホウ)

SG1D0002002

単第0 -0032 表

					<u>1 m3 当り</u>
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			
機-18_小型バックホウ運転 113_標準型 排2 山積0.13m3(平積0.10m3)	1.538	日			単第0-0031 表 100/65
タンパ締固め	100	m3			単第0-0004 表
諸雑費	1	式			
1m3当り(計/100m3)					
*** 単位当たり ***	1	m3			
A=2 山積0.13m3			B=6 材料別道	<u>£</u>	

機械投入埋戻工(小型バックホウ)

SG1D0002002

単第0 -0033 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 m3 当! 【 備考
土木一般世話役	<u> </u>	+14	—— IIII	五五日出	
工作 以 医 品 仪	2.5	人			
	2.5				
普通作業員					
日旭作未見	3.8	人			
	3.0				
再生砂					
ロエや	126.300	m3			
	120.000	1110			
機-18_小型バックホウ運転					単第0-0031 表
113_標準型 排2	1.538	日			100/65
山積0.13m3(平積0.10m3)	1.000	Ι			100700
タンパ締固め					単第0-0004 表
	100	m3			1 >15 000
諸雑費					
	1	式			
		- •			
1m3当り(計/100m3)					
,					
* * * 単位当たり * * *	1	m3			
A=2 山積0.13m3			B=2 再生砂		
D=126.3 土量変化率を考慮した埋戻土	_量(m3/100m3)				

頁0 -0057

施工単価表

発生土運搬工(4t積級,2t積級,機械積込み)

SG1E0003002

単第0 -0034 表

						1 m3	3	<u>当じ</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	号		
┃ダンプトラック運転						単第0-0035	表	
011_オンロード ディーゼル	1.10	日						
2t積級 1m3当り								
1m3当り								
│ * * * 単位当たり * * *	1	m3						
A=3 山積0.13m3			C=2 [有]DIC E=1 路面状》	区間				
D=10 5.0以下			E=1 路面状流	況:良好				

ダンプトラック運転

SM2203010

単第0 -0035 表

) <u>11_オンロード ディーゼル 2t積</u>	級				1	<u> </u>	当り
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
運転手(一般)	1.00	人					
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	22.00	L					
ダンプトラック オンロード・ディーゼル 2t積級	1.29	供用日					
タイヤ損耗費 ダンプトラック 2 t (良)	1.29	供用日					
諸雑費	1	式					
*** 単位当たり ***	1	B					
A=1 011_オンロード ディーゼル C=1 運転労務数量(人/日) E=1.29 機械損料数量(供用日/日)			B=1 2t積級 D=22 燃料消費 F=1 路面状況	費量(L/日)			

ます設置工 (塩化ビニル製)

SG1D0088004

単第0 -0036 表

K す R 巨 工 (塩 I C C — / V 表 / E す 径 200mm	3610000	J000 -1			年 第0 -0000 农	****
た 9 径 200mm					1	箇所 当
	数量	単位	単価	金額	備考	
<u>ます役 200mm</u> 名称・規格など ます設置工(塩化ビニル製)【材工共】 ます(径200)						
ます(径200)	1	箇所				
*** 単位当たり ***	1	箇所				
単位当たり	'	回門				
++47.000			D 4 [+815%	Servi i		
A=2 ます径 200mm			B=1 [規]5筐	所以上		
C=1 -			D=1 -			

蓋設置工(鋳鉄製防護蓋)

SG1D0088005

単第0 -0037 表

			1		₁
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	1	式			
*** 単位当たり ***	1	箇所			

取付管布設および支管取付工

SG1D0089002

単第0 -0038 表

	0010000	7002			+310 0000 K	**	11/10
管径 150mm					1	箇所	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
	×^=	T 12	— IIII	<u>₩</u>	I'HI 'J		
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】							
第2450 可レン州士等5元署 加管殖	4	<u> </u>					
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	i所以 L			
C=1 -			D=1 -	>.—			
E=2 取付管長が3m未満			F=1 -				
G=2 可とう性支管を設置する場合							
0=2 円とつ性文官を設直する場合							
		1		<u> </u>			

取付管布設および支管取付工

SG1D0089002

単第0 -0039 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						
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 -			D=1 -	所以上				
E=2 取付管長が3m未満			F=2 本管の ²	材質がコンクリート	製・陶製の場合			
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 -0040 表

管径 150mm					1	箇所	<u>当り</u>
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=1 -			B=1 [規]5筐 D=1 - F=1 -	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 -0041 表

	0010000	.002			4	ᄷ	71/17
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					
	ı ı	□ [□ [7]]					
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 -			B=1 [規]5筐 D=1 -	所以上			
E=1 -				材質がコンクリート	製・陶製の場合		
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 -0042 表

	00100000	7002			+ 130 00+2 4X	**	
管径 150mm					1	箇所	<u>当り</u>
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
	×^ =	712	— IIII	<u>₩</u>	THI T		
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】							
答グ450 可レン州士等50里 加管苑	4	<u> </u>					
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	i所以上			
C=1 -			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合							
0-2 可じりは文旨を収置する場合							
	-						
						-	
		1	1		1		1

取付管布設および支管取付工

SG1D0089002

単第0 -0043 表

管径 150mm					1 3/20 00 .0 20	1	箇所	当り
	¥ 4. ■	27/7	₩/ж	△	T.		回川	-크'
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】	_	Arche even						
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 -			B=1 [規]5筐 D=1 -	所以上				
E=3 取付管長が5m以上12m未満				材質がコンクリート	製・陶製の場合			
G=2 可とう性支管を設置する場合					1 3 11 2 2 2 2			

立坑掘削工(クラムシェル)

SG1D0001004

単第0 -0044 表

					1 m3 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	1.0	人			
普通作業員	3.0	人			
機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転 061_油圧クラムシェル テレスコピック バケット容量(平積0.4m3)	4.3	時間			単第0-0045 表
諸雑費 	1	式			
1m3当り(計/1日当り標準掘削土量)					
* * * 単位当たり * * *	1	m3			
A=1 A 20					

機-01_ドラグライン及びクラムシェル運転

SM0102040

単第0 -0045 表

名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
<u> </u>	XA.E	T 12	— ти	777 HX	тн - Э	
至于4.1 (19./水)	0.16	人				
	0.10					
長 マン中						
軽油	40.00					
パトロール給油,2~4KL積載車給油	16.00	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0.4m3						
渚 雑費						
	1	式				
* * * 単位当たり * * *	1	時間				
A=6 061_油圧クラムシェル テレス	コピック		B=5 バケッ	ト容量(平積0.4m3)		
C=0.16 運転労務数量(人/時間)			D=16 燃料消	費量(L/時間)		
E=1 機械損料数量			7,11713.	(=/- 31=3)		

ケーシング撤去工

SG1D0602004

単第0-0046 表

び径 1,500mm 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	1 <u>箇所 章</u> 【
日か・祝福なと 土木一般世話役	<u> </u>	干世	干Щ	亚胡	MH・ウ
	0.07	人			
	0.07	_ ^			
付外IF耒貝	0.07	1			
	0.07	人			
普通作業員					
百进TF来具	0.07	ı			
	0.07	人			
トラック運転					単第0-0047 表
	0.50	時間			平第0-004 <i>f</i> 农
021_クレーン装置付	0.53	时间			
ベーストラック4t級 吊能力2.9t ケーシング切断工					単第0-0048 表
クーシング切断工	10.192				早第0-0046 衣
	10.192	m			
諸雑費					
珀 杜貝	1	式			
	1	10			
* * * 単位当たり * * *	1	箇所			
十世当たり	ı				
A=1 呼び径 1,500mm			B=1.37 ケーシ	ング撤去長(m)	
7(=1 1,000mm			D=1.07) JBA 22 (X (III)	

トラック運転

SM0103020

単第0 -0047 表

021_クレーン装置付 ^	<u>ドーストラック4t級</u> 数量	· 吊能力2.	<u>9</u> t			11	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	5.70	L						
トラック クレーン装置付 ベーストラック4~4.5t積吊能力2.9t	1.00	時間						
諸雑費	1	式						
* * * 単位当たり * * *	1	時間						
A=2 021_クレーン装置付 C=0.17 運転労務数量(人/時間) E=1 機械損料数量			B=14 ベース D=5.7 燃料消動	トラック4t級 吊能力 貴量(L/時間)	2.9t			

ケーシング切断工

SG1E0602003

単第0 -0048 表

					1	m	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	0.14	人					
溶接工	0.14	人					
普通作業員	0.14	人					
諸雑費	9	%			#09		
1m当り							
*** 単位当たり ***	1	m					

円形覆工板設置工

SG1D0609001

単第0 -0049 表

び径 1,500mm					1 箇所 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.04	人			
特殊作業員	0.04	人			
普通作業員	0.08	人			
トラック運転 021_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t	0.30	時間			単第0-0047 表
諸雑費	1	式			
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=1 呼び径 1,500mm					

円形覆工板撤去工

SG1D0609002

単第0 -0050 表

『び径 1,500mm					1 箇所 当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
土木一般世話役	0.04	人			
普通作業員	0.04				
トラック運転 021_クレーン装置付 ベーストラック4t級 吊能力2.9t	0.29	時間			単第0-0047 表
諸雑費	1	走			
*** 単位当たり ***	1	箇所			
A=1 呼び径 1,500mm					

施工单価表

舗装版切断

SPK22040303

単第0 -0051 表

 アスファルト舗装版
 アスファルト舗装版厚15cm以下
 1
 m
 当り

 機械構成比:
 6.20%
 労務構成比:
 54.85%
 材料構成比:
 38.95%
 市場単価構成比:
 0.00%
 標準単価:
 565.94000

 一
 代表機労材規格(積算地区)
 単価(積算地区)
 一
 代表機労材規格(東京地区)
 単価(東京地区)
 単価(東京地区)
 単価(東京地区)
 単価(東京地区)
 単価(東京地区)

幾械構成比: 6.20% 労務構成比:		·料構成比: 38.95%		0.00%	標準単価:	565.94000
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
コンクリートカッタ			コンクリートカッタ			MTPC00056
バキューム式・湿式	4.19%		バキューム式・湿式			MTPT00056
切削深20cm級ブレード径 56cm			切削深20cm級ブレード径	56cm		
その他(機械)			その他(機械)			EK009
特殊作業員		特	持殊作業員			RTPC00001
	19.02%					RTPT00001
土木一般世話役		Ε	二木一般世話役			RTPC00009
	9.77%					RTPT00009
普通作業員		普	普通作業員 普通作業員			RTPC00002
	8.28%					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	۴		TTPC00015
自走式切断機用 径56cm(22インチ)	36.13%		自走式切断機用 径56cm(22インチ)			TTPT00015
ガソリン,レギュラー		J.	ブソリンレギュラースタン ブ	۴		TTPC00014
スタンド渡し,スタンド給油	1.91%					TTPT00014
その他(材料)		= = = = = = = = = = = = = = = = = = = =	その他(材料)			EZ009

舗装版切断

SPK22040303

単第0 -0051 表

頁0 -0075

アスファルト舗装版 機械構成け 6 アスファルト舗装版厚15cm以下 54 85% 材料構成け・ 3 兴级基式比. 古担労 価 構 式 比・ 0 00% 押油 出価・ EGE 04000

機械構成比	: 6.20% 労務構成比:	54.85%	材料構成比: 3	8.95% г	市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	565.94000
7	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
積算単価	·			積算単位	西	•		EP001
A=1	アスファルト舗装版			B=1	アスファリ	レト舗装版厚15cm以下	•	
E=1	- (全ての費用)				,,,,,,	A L HINGS HOUSE		
	(工 (0 頁/11)							

舗装版破砕

単第0 -0052 表

SPK22040302 障害無し 舗装版厚15cm以下 当り アスファルト舗装版

		·料構成比: 7.9		0.00%	標準単価:	170.31000
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
<賃>バックホウ(クローラ型) 山積0.45m3(平積0.35) 排出ガス対策型(第1,2,3次基準値)低騒音	9.54%		バックホウ [クローラ型・排ガス対策 山積0.45m3(平積0.35m3)			KTPC00004 KTPT00004
土木一般世話役	29.36%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
運転手(特殊)	28.31%		運転手(特殊)			RTPC00006 RTPT00006
普通作業員	24.85%		普通作業員			RTPC00002 RTPT00002
軽油 パトロール給油,2~4KL積載車給油	7.94%		軽油1.2号パトロール給油			TTPC00013 TTPT00013
積算単価			積算単価			EP001
A=1 アスファルト舗装版 C=1 騒音振動対策不要 F=1 積込作業有り			B=1 障害無し D=1 舗装版厚19 G=1 -(全ての費			

舗装版破砕積込(小規模土工)

SPK22040018

単第0 -0053 表

m2 当り

幾械構成比: 22.76%	69.45% 材	料構成比: 7.79%		0.00%	標準単価:	1,541.0000
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)	00.70%	1	N型バックホウ(クローラ型	<u>!</u>)		MTPC00077
標準型・排2	22.76%		標準型・排2			MTPT00077
山積0.13/平積0.10m3			山積0.13/平積0.10m3			
運転手(特殊)		ì	重転手(特殊)			RTPC00006
	69.45%		, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,			RTPT00006
軽油						TTPC00013
************************************	7.79%	*				TTPT00013
/ / / / mu/山 , と	7.73%					111 100010
						EP001
(長井干 Ⅲ		1	以开干			LIOUI
A=1 -(全ての費用)						
(100,000)						

SPK22040142

単第0 -0054 表

頁0 -0078

DID区間有り 運搬距離6.0km以下(3.5km超) 37.92% 材料構成比: 14.82% 市場単価構成比:

研衣似似状				1年2年27 /元	\o ∃ \
機械構成比: 47.26%		·料構成比: 14.8	2% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	2,644.4000
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
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	47.26%		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
	37.92%				RTPT00007
軽油			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	14.82%				TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 舗装版破砕			B=3 機械積込(騒音対策不要,舗装版	(厚15cm以下)	
C=2 DID区間有り			D=26 運搬距離6.0km以下(3.5km超)		
E=1 -(全ての費用)					
· · · · · ·					
	'			•	

単第0 -0055 表

頁0 -0079

殻運搬 舗装版破砕

SPK22040142 DID区間有り 運搬距離5.0km以下(4.5km超)

		料構成比: 9.2		標準単価:	4,082.700
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 MTDC00046T4
ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]	40.000/		ダンプトラック[オンロード・ディーゼル]		MTPC00016T1
2t積級 (カストリング・カス・ナー・カス・ナー・カス・ナー・ファイン・カス・ナー・ファイン・カス・カス・カス・カス・カス・カス・カス・カス・カス・カス・カス・カス・カス・	19.63%		2t積級 (2.4.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.1.		MTPT00016T1
(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
	71.11%				RTPT00007
軽油			軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油	9.26%		+1/H . 2 - 3 / 1 H / 2 / M / M		TTPT00013
積算単価			積算単価		EP001
A=3 舗装版破砕			B=4 機械積込(小規模土工)		
C=2 DID区間有り E=1 -(全ての費用)			D=22 運搬距離5.0km以下(4.5km超)		
(_ : - ; - ; - ; - ; - ; - ; - ; - ; - ; -					

補足材料無し 当り 機械構成比: 標準単価: 25.46% 労務構成比: 67.79% 材料構成比: 6.75% 市場単価構成比: 113.44000 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) 単価(東京地区) 備考 構成比 モータグレーダ モータグレーダ MTPC00134 土工用・排2 土工用・排2 12.56% MTPT00134 ブレード幅3.1m ブレード幅3.1m ロードローラ ロードローラ MTPC00135 マタダム・排2 マタダム・排2 9.73% MTPT00135 運転質量10t締固め幅2.1m 運転質量10t締固め幅2.1m KTPC00007 <賃>タイヤローラ タイヤローラ 質量8~20t 3.17% KTPT00007 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 質量8~20t 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 42.97% RTPT00006 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 RTPT00001 13.06% 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 9.52% RTPT00002 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 RTPT00009 2.24% 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 6.75% TTPT00013 積算単価 看算単価 EP001

単第0 -0056 表 1 不陸整正 SPK22040225 補足材料無し

m2 当り

頁0 -0081

113.44000 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 A=1 補足材料無し E=1 -(全ての費用)

下層路盤(車道・路肩部)

SPK22040226

単第0 -0057 表

全仕上り厚100mm 1層施工	RC-30			1 2122 222	1	m2 当り
機械構成比: 5.01%			7% 市場単価構成比:	0.00%	標準単価:	1,127.0000
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(果京地区) 単位	西(東京地区)	備考 MTD000424
モータグレーダ 土工用・排2	2.03%		モータグレーダ 土工用・排2			MTPC00134 MTPT00134
エエカ・fiz ブレード幅3.1m	2.03%		エエ州・ティテン ブレード幅3.1m			WIF100134
			プレー「幅5.1 m			
ロードローラ			ロードローラ			MTPC00135
マタダム・排2	1.57%		マタダム・排2			MTPT00135
運転質量10t締固め幅2.1m			運転質量10t締固め幅2.1n	n		
 <賃>タイヤローラ			タイヤローラ			KTPC00007
質量8~20t	0.51%					KTPT00007
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			質量8~20t			
その他(機械)			その他(機械)			EK009
運転手(特殊)			運転手(特殊)			RTPC00006
	6.94%					RTPT00006
 特殊作業員			特殊作業員			RTPC00001
	2.41%					RTPT00001
普通作業員			普通作業員			RTPC00002
	2.29%					RTPT00002
40,00						
土木一般世話役	0.67%		土木一般世話役			RTPC00009 RTPT00009
	0.07%					N17100009
 その他(労務)			その他(労務)			ER009

下層路盤(車道・路肩部)

SPK22040226

単第0 -0057 表

↑僧始签(早足*始月部 <i>)</i>	SPN22040226	甲寿い	1 -005 <i>1</i> रह	
全仕上り厚100mm 1層施工	RC-30		1	m2 当り
機械構成比: 5.01% 労務構成比:	15.02% 材料構成比: 79.	97% 市場単価構成比: 0.00%	標準単価:	1,127.00000
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
再生クラッシャラン		クラッシャラン	1 114 (1146 = 2)	TTPCD0018
30 ~ Omm	78.64%	40 ~ Omm		TTPT00346
	70.04%	標準数量]全仕上り厚150mm		111 1000-10
		[1赤十妖里] 土江土 7字150000		
軽油		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
	4 000/	軽油1.2号八トロール約油		
パトロール給油,2~4KL積載車給油	1.09%			TTPT00013
その他(材料)		その他(材料)		EZ009
積算単価		積算単価		E9999
A=100 全仕上り厚(mm)		B=3 RC-30		
D=1 -(全ての費用)		D=3 1/0-30		
- (主 (の負用)				
【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)

SPK22040228

単第0 -0058 表

全仕上り厚120mm 1層施工 当り RM-30 機械構成比: 10.36% 58.62% 市場単価構成比: 標準単価: 545.99000 労務構成比: 31.02% 材料構成比: 0.00% 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 代表機労材規格(積算地区) 構成比 モータグレーダ モータグレーダ MTPC00134 土工用・排2 土工用・排2 4.19% MTPT00134 ブレード幅3.1m ブレード幅3.1m ロードローラ ロードローラ MTPC00135 マタダム・排2 マタダム・排2 3.24% MTPT00135 運転質量10t締固め幅2.1m 運転質量10t締固め幅2.1m KTPC00007 <賃>タイヤローラ タイヤローラ 質量8~20t 1.06% KTPT00007 排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音 質量8~20t その他(機械) その他(機械) EK009 運転手(特殊) 運転手(特殊) RTPC00006 RTPT00006 14.32% 特殊作業員 特殊作業員 RTPC00001 4.97% RTPT00001 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 4.74% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 1.40% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009

上層路盤(車道・路肩部)

SPK22040228

単第0 -0058 表

当り RM-30 全仕上り厚120mm 1層施工 材料構成比: 58.62% 市場単価構成比: 標準単価: 545.99000 31.02% 0.00% 備考 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) 再生粒度調整砕石 再生粒度調整砕石 TTPC00010 TTPT00357 $30 \sim 0$ mm 55.88% RM-40 [標準数量]全仕上り厚150mm 軽油 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 2.25% TTPT00013 その他(材料) その他(材料) EZ009 積算単価 積算単価 E9999 A=5 RM-30 E=120 全仕上り厚(mm) H=1 -(全ての費用) 【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)

SPK22040235

単第0-0059 表

頁0 -0086

平均幅員3.0m超 1層当り平均仕上厚50mm 当り 材料構成比: 87.98% 単価(積算地区) 標準単価: 機械構成比: 1.64% 労務構成比: 10.38% 市場単価構成比: 87.98% 0.00% 1,513.40000 代表機労材規格(精質地区) 構成比 代表機労材規格(東京地区) 備老

1、衣機为例规恰(惧异地区)	伸及に	早1111(惧异地区)	【衣傚为例规恰(宋尔地区)	里間(宋兄地区)	佣名
〈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	1.05%		[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		
(1) - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 - 1 -					
賃>タイヤローラ			タイヤローラ		KTPC00007
質量8~20t	0.16%				KTPT00007
排出ガス対策型(第1,2次基準値)低騒音			質量8~20t		
			<u> </u>		
賃>ロードローラ(マカダム)			ロードローラ		KTPC00047
質量10~12t	0.16%		T		KTPT00047
排出ガス対策型(第1,2次基準値)	0.10%				K11 100047
計四刀入灯水主(お1,2八坐十世)					
その他(機械)			その他(機械)		EK009
					2.1000
普通作業員			普通作業員		RTPC00002
	3.72%				RTPT00002
寺殊作業員			特殊作業員		RTPC00001
	2.12%				RTPT00001
マナー ーブ /ルナアル 〉			\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\\		DTDOOOOO
重転手(特殊)			運転手(特殊)		RTPC00006
	2.09%				RTPT00006
- ★ _ ḥn #t ≄尓					DTDC0000
上木一般世話役	0.70%		土木一般世話役		RTPC00009
	0.72%				RTPT00009
その他(労務)					ER009
- va (71 au)					LINOUS

表層(車道・路肩部) SPK	22040235		単第0 -0059 表	<u> </u>
平均幅員3.0m超 ´ 1層当り平均仕			1	m2 当り
	才料構成比: 87.9 8			1,513.40000
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
再生加熱アスファルト混合物		密粒度As混合物(20)		TTPCD0038
再生密粒度(20) 79.82%		[標準数量]平均仕上り厚50mm		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) 7.61%		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		軽油1.2号パトロール給油		TTPC00013
パトロール給油,2~4KL積載車給油 0.46%				TTPT00013
その他(材料)		その他(材料)		EZ009
C 65 (45 44)		C 02 IB (12 17)		12000
積算単価		積算単価		E9999
A=4 平均幅員3.0m超		B=50 1層当り平均仕上り	厚(mm)	
C=6 再生密粒度アスファルト混合物(20)		E=2 PK-3	73-()	
G=1 -		H=1 -		
I=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(F	月)+各種割増合計値)			
1層当り平均仕上り厚(mm):50.000(mm)	,			

表層(車道・路肩部) 単第0 -0060 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 機械構成比: 0.53% 標準単価: 2,221.20000 労務構成比: 44.92% 材料構成比: 54.55% 市場単価構成比: 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) 単価(東京地区) 備考 構成比 振動ローラ(舗装用) 振動ローラ(舗装用) MTPC00047 ハンドガイド式 0.33% 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 前進型 MTPT00049 0.17% 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 RTPT00001 22.24% 普通作業員 普通作業員 RTPC00002 RTPT00002 15.55% 土木一般世話役 土木一般世話役 RTPC00009 4.59% RTPT00009 その他(労務) その他(労務) ER009 再生粗粒度アスコン 密粒度As混合物(20) TTPC00023 [標準数量]平均仕上り厚50mm (20)54.36% 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 0.14%

表層(車道・路肩部) 単第0-0060 表 SPK22040235 平均幅員1.4m未満(1層平均50mm以下) 1層当リ平均仕上厚30mm 当り 機械構成比: 0.53% 労務構成比: 市場単価構成比: 標準単価: 2,221.20000 44.92% 材料構成比: 54.55% 0.00% 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 軽油1.2号パトロール給油 TTPC00013 パトロール給油,2~4KL積載車給油 TTPT00013 0.04% 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=1 B=30 C=8 再生粗粒度アスファルト混合物(20) 瀝青材料無し E=5 G=1 H=1 I=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層当リ平均仕上リ厚(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0-0061 表

(成分寺(剩大攸,□剩,復上攸,敷鈇攸寺)連拔 撮距離 2.2km 製品	51000007 長 12m以内			平	第0 -0061 表 1 式 当
祝起離 2.2K 名称・規格など	数量	単位	単価	金額	
基本運賃 運搬距離 2.2km 製品長 12m以内 運搬質量 6.1t	1.000	式	-T- 194	AL HA	単第0-0062 表
往復					
積込み,取卸しに要する費用	1.000	式			単第0-0063 表
*** 単位当たり ***	1	式			
A=2.2 運搬距離(km) C=1 - E=6.1 運搬質量(t)			B=1 12m以内 D=1 - F=1 -		
H=1 - L=1 基地積込み・取卸し,現場積込み	・取卸し		J=1 -		

基本運賃

S1000009

単第0 -0062 表

本个理具 実物に対 0.0 mm また	3 E 40::01 c 三 E t	\ 初555 目 ○ 4. 4			平	1/13
運搬距離 2.2km 製品	品長 12m以内 運拡	放負車 6.11			1 式 🗎	ᆿᇅ
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	
基本運賃	1.000	式			直接経費の対象外	
t当り基本運賃	6.100	t			且技能員の対象が	
*** 単位当たり ***	1	式				
A=1 基本運賃 C=1 12m以内			B=2.2 運搬距額 D=6.1 運搬質量	雅(km) 量(t)		

積込み,取卸しに要する費用

S1000009

単第0 -0063 表

	_				 1	式	当り
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)	6.100	t					
仮設材取卸し費(現場)	0.400	,					
「んされたなき」とは、 「んされたなき」とは、 「んされたなき」とは、「おもれている」といっている。	6.100	t					
(仮設材積込み費(現場)	6.100	t					
仮設材取卸し費(基地)	6.100	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,現場積込み	・取卸し		D=6.1 運搬質量	量 (t)			

管路調査工

V0100

単第0 -0064 表

ョロ 明	VO 100				1 m 当「
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考
本管TVカメラ調査工					単第0-0065 表
	1.0	m			
管きょ内洗浄工	4.0				単第0-0067 表
	1.0	m			
報告書作成工					単第0-0070 表
	1.0	m			
* * * 単位当たり * * *	1	m			
1 12 10 1	·				

本管TVカメラ調査工

V0110

単第0 -0065 表

47.1h +0+4.1°	¥L 🖽	22/ /2-	14 /II		<u>1 m 当り</u>
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	1.0	人			
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 95.5kw 2t車	1.0	日			単第0-0066 表
諸雑費	1	定			
1m当り		m			
* * * 単位当たり * * *	1	m			

TVカメラ搭載車運転工

V0120

単第0 -0066 表

V カグラ語 単二年 年 五工 .5kw 2t車	V0120										
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考	<u> </u>					
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									
TVカメラ搭載車損料											
95.5kw 2t車	6.0	時間									
諸雑費											
	1	式									
* * * 単位当たり * * *	1										
・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	ı	日									

管きょ内洗浄工

V0210

単第0 -0067 表

<i>₹</i> 7.15 +B+ <i>t</i> 2.+> 13	¥5 目	774 / 7-)\(\frac{1}{2}\)		1 m 当じ
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 147kw 4t車	1.0	日			単第0-0068 表
給水車運転工 132kw 4t車	1.0	日			単第0-0069 表
諸雑費	1	式			
1m当り		m			
*** 単位当たり ***	1	m			

高圧洗浄車運転工

V0220

単第0 -0068 表

W =				1	
数量	単位	単価	金額	備考	日 当
39.0	L				
1.0	人				
6.0	時間				
1	式				
1	日				
	1.0	1.0 人 6.0 時間 1 式			

給水車運転工 V0230 単第0 -0069 表

132kw 4t車 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(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 * * * 1 日

報告書作成工 V0310

単第0 -0070 表

7.0百1.10人	VU310				平 年0-0070 衣		
					1	m	当
名称・規格など	数量	単位	単価	金額	備考		
名称・規格など 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					
D V D	1	枚					
写真代	1	式					
雑材料	10	%			#01		
1m当り		m					
*** 単位当たり ***	1	m					

塩ビ管管布設工集計表

() 工区 単独 数量内訳書 名 称 形状寸法 合計 単位 設計数量 No. 2 No. 3 No. 4 No. 5 No. 1 <u>m</u>3 管路掘削 BH 0.28m3 237. 1 237. 1 240 75 管路埋戻(発生土)BH 0.28m3 74.5 74.5 m3管路土工 39 管路埋戻(砂) BH 0.28m3 39. 1 39. 1 発生土処理 BH 0.28m3 2t車 154.3 154.3 m3150 砂基礎 BH 0.28m3 15.4 15.4 15 m3管基礎工 257.4 257.36 257. 36 砂基礎延長 m 管路掘削 BH 0.13m3 m3管路埋戻(発生土)BH 0.13m3 m3管路土工 管路埋戻(砂) BH 0.13m3 m3発生土処理 BH 0.13m3 2t車 m3砂基礎 BH 0.13m3 m3管基礎工 砂基礎延長 267.2 路線延長 267.20 267.20 m 257.36 257. 36 257.4 管体延長 m ゴム輪受け口片受直管 φ200mm×4.00m 228.00 228.00 228.0 57 57 本 29.4 プ ν->エント 直管 φ 200mm×4.00m 29.36 29.36 本 8 ゴム輪受け口片受直管 φ150mm×4.00m m 管布設工 本 プレーンエンド直管 φ150mm×4.00m m 本 22 可とう継手 φ200mm 22 22 個 個 可とう継手 φ150mm 個 m3運搬工

				塩	ビ	管	管	布	設	工	No. 1	(\ -	T 57	補・運
	φ = 層厚= 盤厚=	200 0. 05 0. 20	mm m m	(上下路		掘	削		3. 20 1. 00	m m		(層厚= <u>盤</u> 厚=	0. 03 0. 20	工区 m m	# · \$
路	人	人孔	人	掘		工の 国	選定に 削	は、市指領 土	計参照。 量	管	ゴ片 ム受	プン レド	マ可 ンと	副管	備
線	孔 番	間延	孔 延	削	人		В	В	В	延	輪け	レ 直 ン	ンホー継	用継	
名	号	長	長	深	力	0.	H 13m3	H 0. 28m3	H 0.45m3	長	口管 (SRA)	工管 (P E)	ル手	手	考
5506	125 170	(32. 45) 33. 20	0. 45 0. 38	1.13 1.18	m3		m3	m3 26. 1	m3	(32. 07) 32. 37	32. 00	0. 37	<u>個</u> 2		ケーシンク゛ L=0.75m
5511	164 165	(21. 25) 22. 00	0. 45 0. 38	1.35 1.40				21. 1		(20. 87) 21. 17	20.00	1. 17	2		ケーシンク L=0.75m
5511	165 166	18.00	0.38	1. 18 1. 23				15. 3		17. 24	16.00	1. 24	2		
5511	166 167 125	10.00	0. 38 0. 38 0. 45	1. 16 1. 21 0. 97				8.3		9. 24 (1. 60)	8.00	1. 24	2		ケーシンク゛
5507	126 126	2. 50	0. 15	1. 02				1.2		1. 90		1. 90	1		L=0.75m
5507	127 127	6.80	0. 15 0. 15	0.93 1.04				4. 1		6.50	4.00	2. 50			
5507	128 128 129	19.30	0. 15	1. 09 1. 35				14. 1		19.00	16.00	3. 00			
5507	129 129 130	11. 40 23. 50	0. 15 0. 15 0. 38	1. 40 1. 47 1. 52				11. 3 34. 5		11. 10 22. 97	8. 00 20. 00	3. 10 2. 97	1		
5510	124 157	(3. 50) 4. 50	0.45	1. 48 1. 53				5. 2		(3. 12) 3. 67	20.00	3. 67	2		ケーシンク゛ L=1.00m
5510	157 158	36. 50	0. 38 0. 38	1. 16 1. 21				30. 3		35. 74	32.00	3. 74	2		
5509	158 159 159	9.00	0.38 0.38 0.38	1. 04 1. 09 1. 27				6.6		8. 24	8.00	0. 24	2		
5509	160 160	25. 00	0.38	1. 32 1. 18				23. 1		24. 24	24.00	0. 24	2		
5509	161 161	30.50	0.38	1. 23 0. 97				25.8		29. 74	28.00	1. 74	2		
5509	162	15. 00 (263. 95	0.38	1.02				10. 1		14. 24 (255. 91	12.00	2. 24	2		
本	<u>計</u> 管	267,20 プレーン ゴム絵画	 /エンド 		= 228 00	<u> </u>	4.0	237.1 0m/本 =		257.36 57 本	228.00	29. 36	22		29. 36 228. 00
		人力排			力		4.0	UIII/ ≄× -	m3	合計					220.00
	掘	機械振		ハ゛ックホウ		1			m3	Ī					
土	削	機械振	副工	ハ゛ックホウ	0.28m3	1			m3 237.1	0					
		機械振	削工	ハ゛ックホウ	0.45m3	1			m3	m3 237.1 m3	曲管			本	
	埋	発生土	V =	237.1 -	- (0.41	6+0	. 20)	×			шБ			本本本	
		砂埋戻し	V =	1.0		3. 95 —	(0. 78	85×0.21	5^2)}	74. 5 m3					
	戻	砂基礎工	v -	0.60 ×	255. 91 0 10 °	× 95	5 01			39. 1 m3 15. 4					
	T-1-	Ι.	v —	0.00 ^	0.10	· 、 ∠0	<i>∪. ∃</i> 1			m3	管廻り増]戻高=	0. 416	m	
エ	残	土	V =	237.1 -	- (74.5	÷0.	9)			154. 3	管外	径=	0. 216	m	
											砂埋戻し 砂基礎高		0. 316 0. 1		

塩ビ管布設土留め工集計表

() 工区 単独 数量内訳書 名 称 形 状 寸 法 合計 単位 設計数量 No. 2 No. 3 No. 4 No. 5 軽量鋼矢板建込工 L=1.50m m 27.00 27.00 27.0 L=2.00m " L=2.50m m L=3.00m m " L=3.50m m " L=4.00m m 土留め工 軽量鋼矢板打込工 L=1.50m m L=2.50m m L=3.00m m L=3.50m m L=4.00m m 27.0 1段支保工 27.00 27.00 m 支保工 2段支保工 m 3段支保工 m

塩 ビ 管 管 布 設 土 留 め エ No.1) 工区 補 🗐 人孔間 路 人 軽量鋼矢板建込工 (W=250mm) 軽量鋼矢板打込工 (W=333mm) 孔 線 延 番 L = 1.5 dL = 2.0 dL = 2.5 dL = 3.0 dL = 3.5 dL = 4.0 dL = 1.5 dL = 2.0 dL = 2.5 dL = 3.0 dL = 3.5 dL = 4.0 dL = 1.5 dL = 2.0 dL = 3.0 dL =名 号 m 125 (32. 45) 33. 20 5506 170 (21. 25) 22. 00 164 5511 165 165 5511 166 18.00 166 167 5511 10.00 125 126 (1. 75) 2. 50 5507 126 5507 127 6.80 127 5507 128 19.30 128 129 5507 11.40 129 5507 23.50 130 23.50 124 (3.50)5510 4. 50 3.50 157 157 158 5510 36.50 158 159 5509 9.00 159 5509 25.00 160 160 5509 30.50 161 161 5509 162 15.00 (263. 95 267. 20 計 27.00 支 保 工 1 段 支 保 工 = 27.00 m 2 段 支 保 工 = m 3 段 支 保 工 = m

組立の号マンホール工集計表

		П				() I	区	
名 称	形状寸法	No. 1	数 No. 2	量 内 訴 No.3	と 書 No. 4	No. 5	合計	単位	設計数量
			NO. Z	NO. 3	No. 4	No. 5			
鉄蓋(一般)	内径600mm H=110mm 受枠共	11					11	組	11
鉄蓋(転落防止) 受枠変形防止	内径600mm H=110mm 受枠共							組	
調整金具		11					11	個	11
⇒四本佐日 ヽ . ぱ	H= 50mm							個	
調整リング	H=100mm	17					17	個	17
	H=150mm	1					1	個	1
床版斜壁	H=150mm	1					1	個	1
	H=300mm	6					6	個	6
斜 壁	H=450mm	4					4	個	4
	H=600mm							個	
	H=300mm							個	
	H=600mm							個	
直壁	H=900mm							個	
	H=1200mm							個	
	H=1500mm							個	
	H=1800mm							個	
	H=600mm	7					7	個	7
	H=900mm	3					3	個	3
躯体	H=1200mm	1					1	個	1
	H=1500mm							個	
	H=1800mm							個	
底 版	H=130mm	11					11	個	11
	VU100mm							箇所	
削孔	VU150mm							箇所	
	VU200mm	7					7	箇所	7
	H=2.0m以下	11					11	箇所	11
ブロック据付	H=2.0m~3.0m以下						11	箇所	
	H=3.0m~5.0m以下							箇所	
インバートコンクリート	m3/箇所	0. 12					11	箇所	11
モルタル上塗り	m2/箇所	0. 55					11	箇所	11
砕石基礎	m2/箇所	0.70					11	箇所	11
調整もルタル高さ	11167 回 1/7	557					557	mm	557
調整モルタル(無収縮)	0.464kg/mm 25kg/袋	258. 45					258. 45	kg	258
加金加州(無収相)	0. 404kg/ IIIII 25kg/ 32	238.43					250. 45	- Kg	230
									L

	H.	心版	個	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		11]
推		1800	個														E
M H	41	ϕ 900	個														回
``	躯体プロック	φ 900 1200	個					-								-	'"
$\overline{}$	躯(006	回		-				-			-				က	1
		900		1		-	-			-	-		-	-		7	
																	1
		ϕ 900 900 1200 1500 1800	回														
	,u,	00	個														
	直壁プロック	ϕ 900	個														
		900															1
		300															
No.1	东版	終 150												-		-	m3 m2 m2
H			回														0.12 m3 0.55 m2 0.70 m2
	斜壁ブック	600/900	回		-	-		-					-			4	
鮰	斜	300	回	1			-		-	-	-	-				9	4
認	٦,	150	回									-				-	インバートコンクリート モルタル上塗り 砕石基礎
=	調整リンク	100		2	-	-	2	2	2	2	2		-	2		17	インバートコン モルタル上塗 砕石基礎
1	諞	50	回														
K	副	副幅	I	58	31	32	62	32	67	89	67	42	99	32		557	一当り
ソ	报 社	炎防金形止具	回	1	-	-	-	-	-	-	-	-	-	-		11	1箇所当り
N	鉄蓋	群的 落土	組														
卟	纸	瓷	₩	1	-	<u> </u>	-	-	-	-	-	<u> </u>	-	-		=	
0	副億	段	٤		0.309				0.323								
13	IOĦ	管径	mm		半割				半割							笛所 箇所 簡所	
器		適用		将来	0	0		茶	0	0	0	0	0			7	
<u>₩</u> =	ķſпп	管底高	m	28.315	26.288	26.758		28.231	23.936	25.062	25.523	27.342	29.513			VU100 VU150 VU200	
	流入管																
		恒径	mm		200	200		200	200	200	200	200	200			削孔	1 <u>-11-11-</u>
		管種		NΛ	7	2		N N	N N	3	N \	7	7			N	箇所 箇所 箇所
	邑	管底高	٤	28.102	25.979	26.738	26.858	28.068	23.613	24.812	25.503	27.098	29.264	29.588			=
	流出管	管径	mm	200	200	200	200	200	200	200	200	200	200	200			14 14
		管種		۸n	N N	N V	۸n	۸n	۸n	N N	۸n	۸n	N N	١٨			N N以下 N以下
	ŀ	〈礼!	沃	1.098	1.421	1.122	1.102	1.822	1.407	1.108	1.107	1.332	1.156	0.922			2.0m以下 2.0~3.0m以下 3.0~5.0m以下
		条 号	: H	M-170	M-165	M-166	M-167	M-130	M-157	M-158	M-159	M-160	M-161	M-162			
		路線名		5506	5511	5511	5511	5507	5510	5510	5509	5509	5509	5509		盂	ブック据付

組 立 1 号 マ ン ホ ー ル 工 集 計 表 () 工区

		Ш				() I	区.	
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
分十七 / 前八	H/₹ COO H = 110	110. 1	110. 4	110. 0	110. 4	140. 9		ψĦ	
鉄蓋(一般)	内径600mm H=110mm 受枠共	0					0	組	2
鉄蓋(転落防止) 受枠変形防止 調整金具	内径600mm H=110mm 受枠共	2					2	組	2
<u> </u>	H= 50mm	2						個	۷
調整リング	H=100mm	2					2	個	2
	H=150mm	1					1	個	1
床版斜壁	H=150mm	1					1	個	1
	H=300mm	1					1	個	1
斜壁	H=450mm	1					1	個	1
	H=600mm	1					1	個	1
	H=300mm							個	
	H=600mm							個	
	H=900mm							個	
直壁	H=1200mm	1					1	個	1
	H=1500mm	1					1	個	1
	H=1800mm	1					1	個	1
	H=600mm	1					1	個	1
	H=900mm							個	
躯体	H=1200mm							個	
	H=1500mm	1					1	個	1
	H=1800mm	1					1	個	1
底 版	H=130mm	2					2	個	2
,=- ,,,,,	VU100mm							箇所	
削孔	VU150mm							箇所	
	VU200mm	4					4	箇所	4
	H=3.0m以下							箇所	
ブロック据付	H=3.0m~4.0m以下	1					1	箇所	1
	H=4.0m~5.0m以下	1					1	箇所	1
インハ゛ートコンクリート	m3/箇所	0. 18					1	箇所	1
モルタル上塗り	m2/箇所	0.84					1	箇所	1
砕石基礎	m2/箇所	0. 95						箇所	
調整モルタル高さ		114					114	mm	114
調整モルタル(無収縮)	0.464kg/mm 25kg/袋	52. 90					52. 90	kg	53
調整コンクリート	18N	0. 1					0. 1	m3	0. 1
_	_								
		_							

)工区 補・衡		0				 <u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	 <u> </u>	<u> </u>						
H &		180	<u> </u>												-	#
		1500 Æ	1	-											-	回
)工(新体プラック	φ 900	1200 Æ	1													"'
)	200	006 ⊞	1													
		600 900 1200 1500 1800 個 個	<u> </u>													
															-	1
		200 1	<u> </u>													
40	00	900 1200 1500 1800	<u> </u>	-											-	
直降づつか	φ φ900		<u> </u>													
		009														
		300	-													
No.1		120														m3 m2 m2
	_	_														0.18 m3 0.84 m2 0.95 m2
置 田 報	600/900	450 Æ	-	-											-	
	الالا 60	300 450 600 (F) (E) (E)	-												-	<u></u>
· 点		120	<u> </u>	-											-	インパートコンクリート モルタル上塗り 砕石基礎
- ナ	更 600	100	2												2	インバートコン モルタル上塗 砕石基礎
HE	: [a/a	20	1													Υ Η Η
*************************************	三科	@ -	53	61											114	泄 り
	(変防:形土	金剛		-											2	1箇所当り
▶	TML		- T	-											2	ľ
	+	※														
- - - - -	张	1	3.000	2.096	2.240										4	
	6 4 6		150	150	150										簡所 簡所	
	適用	:	00	0	0										4	
級	100		17	02	66										0 20	
清 八 二 八 一	(場)	! {	24.417 24.538	24.505	23.599										VU100 VU150 VU200	
<u> </u>	64	! §	200	200	200										削孔	
	管種	!	N N	2	2											箇所 箇所 箇所
	。 原 即	-	21.417	22.409	21.359											
担	-1															
損			500	200	200											K K
	管種	i	>	۸n	N N											八下 :0m以 :0m以
	≺ҥ		4.043	3.251												3.0m以下 3.0~4.0m以下 4.0~5.0m以下
	人孔	海市	M-125	M-164	M-124											
	路線名		5506 N	5511 N	5510 N										 	プロック据付

			П	W =	.1. ===	-	П	()	工区
名 称	形状	寸 法	No. 1	数量	内 訳	書		合計	単位	設計数
箇所数			6					6	箇所	
副管高			11. 089					11. 089	m	11. 0
平均副管高			1. 848					1. 848	m	1. 8
			1.010					1.010	111	1.0
材料	プレーンエンド直管	φ 250	0. 63					0. 63	m	C
		φ 150 スリム	8. 46					8. 46	m	8
	90° 曲管	φ 100							個	
		ф 150 ZJL	4					4	個	
	副管用90° 可とう支管	φ 150×100							個	
		φ 200×150							個	
	内副管用可とう 性MH継手	φ 150×100							個	
		φ 200×150 XJA	4					4	個	
	カラー	φ 100							個	
		φ 150							個	
	固定金具	φ 250用	4					4	個	
		φ 150用 スリム	8					8	個	
	キャップ	φ 100用							個	
		φ 150用							個	
	コンクリート工	φ 100用							m3	
		φ 150用							m3	
	型枠工	φ 100用							m2	
		φ 150用							m2	
	砕石基礎工 t=20cm	ф 100用							m2	
		φ 150用							m2	
	半割管	φ 100用							m	
		φ 150用							m	
	取付バンド SUS	φ 100用							個	
		φ 150用							個	
	アンカーホ゛ルト	SUS80mm							個	
	7 7 7 7 1	Descendin							II:-I	
副管据付工	1.0m未満		2					2	箇所	
	1.5m未満								箇所	
	2.0m未満								箇所	
	2.5m未満		2					2	箇所	
	3. 0m未満								箇所	
	3.5m未満		2					2	箇所	

内副管 内副管 内副管 内副管 半割管 半割管 存 m2 湖 **防護コンクリートエ 防護寸法** コンクリート **1** 長さ 幅 B T m3 ٤ ٤ 吧 ٤ | 1.0m | 1.5m | 2.0m | 2.5m | 3.0m | 3.5m | 4.5m | 2 副管据付工 œ 田田山町 料 内副管用7-4-4維手 VV×VV VV×VV ・ 可とう支管 内副・ 06 スリム *ϕ* 150 。 田 W ϕ 100 围 。 06 2.500 1.596 1. 740 プレーン エンド 直管 (スリム) 女 150 8.457 2. 621 ٤ 0. 632 0.309 0.323 プレーン エンド 半割 夕250 11.089 0.309 3.000 2.096 2.240 0.323 3.121 画 3 到 徊 \mathbb{N} \mathbb{R} \mathbb{R} 靊 種 \geqslant > \mathbb{N} 24. 417 24. 538 26. 288 24. 505 23.599 23.936 管底高 嶣 200 200 200 200 200 200 曾径 ■ 讏 曹 ₹ 7 \geq \mathbb{R} \mathbb{N} ₹ 21. 417 21. 417 25.979 23.613 21.359 409 管底高 流出管 22. 200 200 管径 mm 200 200 200 200 M-125 M-164 M-124 M-165 M-157 マンホール番号 盂

副管設置工数量計算書

塩ビ製小型マンホール工集計表

) 工区 補・単 数量内訳書 名 称 形状寸法 合計 単位 設計数量 No. 1 No. 2 No. 3 No. 4 No. 5 鋳鉄製防護蓋 組 ϕ 428mm 4 台座(沈下防止板) ϕ 620mm 組 4 塩ビ製内蓋 個 ϕ 300mm 4 90° 曲管 φ200mm 個 ドロップ用 段差調整管 φ200mm×4.00m 本 ドロップ φ300mm×4.00m 0.209 0.21 m 立 管 一般 φ300mm×4.00m 1.647 1.647 m 0.50 本 マルチ φ300mm 個 ドロップ φ300mm 個 $9~0^{\circ}$ $\phi~300$ mm 個 $7~5^{\circ}$ $\phi~300$ mm 個 $6~0^{\circ}$ $\phi~300$ mm 個 塩ビ製小型 $4~5^{\,\circ}~\phi~300\mathrm{mm}$ 個 マンホール $3~0^{\circ}$ $\phi~300$ mm 2 個 個 1.5° $\phi 300$ mm 個 S T φ 300mm 個 K T φ 300mm VU100mm 箇所 削 孔 VU150mm 箇所 VU200mm 箇所

油		(DR	個				1						П
編		-	個										
<u>[×]</u>			H										
H	17	° 190°											
	长,	00											
	型 ()	00-30											
	塩ビ製小型トンホ	φ 20 45°	個			П							1
	超刀	30°	個	Н	П								2
		15°	個										
No. 1		ST	偑										
		KT	個										
H	00	DR用	m				0. 209						0.209
鮰	立管 φ 300				19	60	0.						
以以		一般	m	0. 489	0.349	0.809							1.647
7	200	90。 曲管	偑										
	DR用 φ 200	調整管 9	m										
1	ш		H										
#		湘	個	H	П	П	Н						4
>	√ □	掛	組	П	1	1	П						4
>	因	護善	組	П	П	Н	н						4
型													
<u> </u>													簡 所 簡 所
礟		贈用											40 40 40
				546	999	999	799						00 20
لدٌ	流入管	管底高	n	24. 546	24. 566	25.666	26.7						VU100 VU150 VU200
祖	ý	管径	mm	200	200	200	200						削孔
		管種		ΛΩ	ΛΩ	NA	ΛΩ						
		管底高	m	24.546	24. 566	25.666	26. 441						
	流出管												
	旄	宣管径	mm		200	200	200						
		管種		na 1	I VU	na 1	ΩΛ 6						
	۲ ≻	せ 淡	Н	0.894	0.754	1.214	1.359						
	i	—————————————————————————————————————		M-126	M-127	M-128	M-129						
		路線名		5507 M	5507 M	5507 M	5507 M						1111111
		路終		55	55	55	55						1]11112

取付管工集計表

() 工区 単独 数量内訳書 設計数量 名 称 形状寸法 合計 単位 No. 3 No. 4 No. 5 29 取付管箇所 19 10 29 箇所 72.90 33.90 106.80 106.8 取付管延長 m 3. 68 3.7 平均取付管延長 m 92. 3 28.90 プ レーンエント 直管 φ 150mm×4.00m 63.40 92.30 m 24 24 本 90° 可とう支管φ150mm 23 個 23 14 9 取付管工 60° 曲管φ150mm 19 10 29 個 29 29 SRB片受直管 φ150mm×0.80m 19 10 29 個 個 塩ビ製人孔用支管φ150×300mm 23 本管接続 14 箇所 マンホール接続 5 1 箇所 6 塩ビ製マンホール接続 箇所 取付管箇所 箇所 取付管延長 m 平均取付管延長 m プ゚レーンエンド直管 φ100mm×4.00m m 本 90° 可とう支管 φ 100mm 個 取付管工 60° 曲管φ100mm 個 SRB片受直管 φ100mm×0.80m 個 塩ビ製人孔用支管 φ 100×300mm 個 本管接続 箇所 マンホール接続 箇所 塩ビ製マンホール接続 箇所 機械掘削 14.0 47.00 47 BH 0.13m3 33.0 m3BH 0.28m3 m3発生土埋戻し BH 0.13m3 23.9 9.8 33.70 m334 BH 0.28m3 m3土工 砂埋戻し・砂基礎 BH 0.13m3 11.60 <u>m</u>3 12 8.0 3.6 m3BH 0.28m3 残土処分 10 BH 0.13m3 2t車 9.50 m36.4 3.1 リ BH 0.28m3 2t車 m3 塩ビ製ます φ200mm 1.5m以下 29 箇所 29 19 10 ます設置工 鋳鉄製防護蓋 φ200mm用 6 7 13 箇所 13

									取	付	管	エ No.	1												
(現況舗装			İ							1		<u> </u>	•							() _	区	補・	¥	
舗装表層厚 上層路盤厚		5 10		道路幅本管掘					4.80 1.00	~ m		m				表層厚 路盤厚			cm cm					φ 150	mm
下層路盤厚		10	cm			管掘削幅= 《付管長区		l	0.55	m				I	下層路	各盤厚	=	10	cm		1		ま	鋳	
路	釵	量				3.0m	5.0m	本	а	b		С		a×b×c	本管	人孔	塩 ビ	ビ人	可と	曲	Р	s	す設	鉄製	備
線	宅	道	取付管	延長	L<3.0m	≦L< 5.0m	≦L< 12.0m	管土	掘	掘		+D No. 73° E	-	担拠する	接	接	人	孔	う	este:	E	R	置工	防護	Vits
_	-	但				5.011	12.0111	被	削深	削幅		掘削延長	₹	掘削土量	続	続	孔 接	用支	支管	管	直		1.5m	蓋	
名	箇	所	箇所×延長	小計	箇所	箇所	箇所	m	m	m		m		m3	箇所	箇所	続 箇所	管 個	90° 個	60° 個	管 m	В	以下 箇所	箇所	考
	右 2		2 × 1.70	3.40	2			0.87	0.81 0.76	0.63	3.40	-0.50×2	2.40	1.1	2				2	2	2.4	2	2	1	
5506	左 2		2 × 5.50				2	0.87	0.81 0.76	0.63		0-0.50×2	10.00	4.8	2				2	2	10.0	2	2	1	
	右								0.81																
5506	<u>1</u> 左		1 × 2.80		11			0.87	0.81			-0.50 × 1	2.30	1.1		1				1	2.3	1	1		
	<u>1</u> 右		1 × 6.40	6.40			1	0.87	0.76	0.63	6.40	-0.50 × 1	5.90	2.8		1				_1_	5.9	_1_	1_		
5511	<u>1</u> 左		1 × 5.20	5.20	 		11	1.08	0.87 0.92	0.64	5.20	-0.50 × 1	4.70	2.6	1	ļ	ļ	 -	1	1	4.7	_1_	11		
	· 2 右		2 × 3.80	7.60		2		1.08		0.64	7.60	-0.50 × 2	6.60	3.7	2				2	2	6.6	2	2	2	
5511		ļ		 	<u> </u>		 	 	0.00	 	ļ 		ļ	ļ		ļ	ļ		ļ	ļ	 		ļ	-	
	左 1		1 × 7.10	7.10			1	1.08	0.92 0.87	0.64	7.10	-0.50×1	6.60	3.7	1				1	1	6.6	1	1		
5511	右	ļ		ļ 	<u> </u>			ļ	<u> </u>	ļ	ļ		ļ	ļ		<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>		ļ 		<u> </u>		
	左 1		1 × 3.20	3.20		1		0.92	0.84 0.79	0.63	3.20	-0.50×1	2.70	1.3	1				1	1	2.7	1	1		
5544	右																								
5511	左 2		2 × 3.20	6.40		2		0.90	0.83 0.78	0.63	6.40	-0.50×2	5.40	2.7	2				2	2	5.4	2	2		
	右								0.83										۷						
5511	<u>1</u> 左		1 × 3.20	3.20		11		0.90	0.83			-0.50 × 1	2.70	1.3		11				1	2.7	_1_	11		
	<u>1</u> 右		1 × 3.20	3.20		1		0.90	0.78	0.63	3.20	-0.50 × 1	2.70	1.3		1				_1	2.7	1	1		
5507	左								0.92	 															
	1 右		1 × 3.70	3.70		1		1.08	0.87	0.64	3.70	-0.50 × 1	3.20	1.8	1				1	1	3.2	1	1	1	
5507	<u>1</u> 左		1 × 2.50	2.50	1			1.21	0.93 0.98	0.64	2.50	-0.50×1	2.00	1.2	1	 	 		1	1	2.0	1	1	_1	
	1		1 × 3.60	3.60		1		1.21		0.64	3.60	-0.50 × 1	3.10	1.8	1				1	1	3.1	1	1		
5507	右								ļ		ļ					ļ					 				
	左 1		1 × 3.60	3.60		1		1.21	0.98 0.93	0.64	3.60	-0.50×1	3.10	1.8		1				1	3.1	1	1		
	右																								
	左																								
	右																								
	左				<u> </u>								ļ	<u> </u>		<u> </u>	 		ļ		 		<u> </u>		
	右																								
	左	L			 				 		 		 	 		ļ 	ļ	 -		L	l		ļ		
	右													-											
	左			<u> </u>	 	l		 	 	 	<u> </u>		 	 		<u> </u>	ļ 		 				<u> </u>		
														-	笛哥	笛哥	箇所	ケ	ケ	ケ		4-	笛哥	箇所	
計	19			72.90	4	10	5						63.40		固川 14	固 //T 5	回川	7	14	カ 19	m 63.4	カ 19	固川 19	固 //T 6	
配管	祈」	.									m														
	x= 1	~				72.90					72.90				_	 ול	``	/ド市4	答	-					m 63.4
						14.30							m3												
掘削	人	. 力											23.9 m3												
	BH0.	13m3				33.0							8.0												
残	±										ļ												<u> </u>		
	_		33.0 — (2:	3.9÷0.9)							m3 6.4														
	_	_			_	_	_	_	_	_				_	_	_	_	_	_			_	_	_	_

									Ħπ	/ ;†		I No.2	2												
(現況舗装			1	学 吹 石									_		(復旧	舗装	構成)	-	1	()]	区区	補	¥	
舗装表層厚 上層路盤厚 下層路盤厚	=	10		追路幅 本管掘i	削幅=	管掘削幅=	_		1.00 0.55	m		m			上層距	各盤厚	= =	10	cm					φ 150	mm
路		量	CIII			付管長区		本	а			С		a×b×c				塩		曲			ます	鋳鉄	
4±			取付管	延長	L<3.0m	3.0m ≦L<	5.0m ≦L<	管	掘	掘					管接	孔接	ェ ビ 人	人	ے خ		P E	s	設置	製防	備
線	宅	道				5.0m	12.0m	土被	削深	削幅	#	屈削延長	Ę	掘削土量			孔接	用支	支管	管	直	R		護蓋	
名	箇	所	箇所×延長	小計	箇所	箇所	箇所	m	m	m		m		m3	箇所	箇所	続 箇所	管	90° 個	60° 個	管 m	В	以下 箇所	箇所	考
5510	右 3		3 × 2.50	7.50	3			0.89	0.82 0.77	0.63	7.50-	−0.50 × 3	6.00	2.9	3				3	3	6.0	3	3	2	
0010	左 2		2 × 4.60	9.20		2		0.89	0.82 0.77	0.63	9.20-	-0.50×2	8.20	4.0	2				2	2	8.2	2	2	1	
5509	右																						<u> </u>		
	左 2		2 × 4.00	8.00		2		1.01	0.88	0.63	8.00-	-0.50 × 2	7.00	3.7	2				2	2	7.0	2	2	2	
5509	右															 							<u> </u>		
	左 1		1 × 3.00	3.00		1		0.92	0.84 0.79		3.00-	-0.50 × 1	2.50	1.2	1				1	1	2.5	1	1	1	
5509	右	<u> </u>						 	0.70	 			ļ			 	ļ 		ļ 	ļ 			<u> </u>	 	
	左 1 右		1 × 3.10	3.10		1		0.71	0.73 0.68	0.62	3.10-	-0.50 × 1	2.60	1.1	1				1	1	2.6	_1_	1	1	
5509	左	.							0.73														ļ		
	左 1 右		1 × 3.10	3.10		1		0.71		0.62	3.10-	−0.50 × 1	2.60	1.1		1				1	2.6	1	1		
	左	ļ		 												ļ			ļ				ļ		
	右右																								
	左															ļ 							<u> </u>		
	右																								
	左			 												 							<u> </u>		
	右																								
	左															ļ							<u> </u>		
	右																								
	左																						<u> </u>		
	右																								
	左															ļ							 		
	右																								
	左				 				ļ		<u> </u>					ļ 			 	ļ			 		
	右																								
	左															<u> </u>			ļ				 		
	右																								
	左	†															ļ		}				<u> </u>		
計	10			33.90	3	7							28.90		箇所 9	箇所 1	箇所	ケ	ケ 9	ケ 10	m 28.9	ケ 10	箇所 10	箇所 7	
		_									,,,,														
配管	延士	艮				22.00					22.00		ļ			-£1	· . - ·		**				ļ		m
		_				33.90					33.90 m3	発生土埋戻	4	/0.5			ンエン	小儿	E'				ļ		28.9 m3
掘削	人	<u>.</u> 力										砂・砂基礎埋戻		- (0.590 ×									<u> </u>		9.8 m3
	BH0.	.13m3				14.0					14.0		(0.59	× 0.365 — 0).165 [^]	2 × 0.	785) ×	< 28.9	0						3.6
残	±										m3												 		
<u> </u>			14.0 — (9.	.8÷0.9)							3.1														

塩ビ管布設付帯工集計表

() 工区 単独 数量内訳書 形状寸法 単位 設計数量 名 称 合計 取付管1 取付管2 立坑125 立坑164 <u>58.</u> 80 舗装切<u>断工(As) t≦20cm</u> 527.90 27.00 625.70 626 6.00 6.00 m $20 \text{cm} < t \leq 30 \text{cm}$ 舗装版破砕工(As) t=15cm以下(現況) 1145.0 27.4 12.7 2.3 2.3 1189.6 1190 m2264 t=15cm以下(仮舗) 264. 1 264. 1 m2殼運搬処理(As) (現況) 57.3 1.4 0.6 0.1 0.1 59.5 m360 <u>m</u>3 (仮舗装) 7. 9 8 7.9 舗装切断工(Co) t≤20cm m 20cm<t≤30cm m 舗装版破砕工(Co) t=15cm以下(現況) m3t=15cm以下(仮舗) m3殼運搬処理(Co) (現況) m3(仮舗装) m3再生密粒度アスコン 表層工(本舗装) 1145.0 1145.0 m21145 コンクリート t= 10 cm m2 表層工(本舗装) 再生粗粒度アスコン 〃 (仮舗装) 264. 1 27.4 12.7 2.3 2.3 308.7 m2 309 付帯工 再生切込砕石 309 12.7 308.7 m2 下層路盤工(車道) 264. 1 27.4 2.3 2.3 再生粒調砕石 上層路盤工(車道) 27. 4 12.7 2.3 2.3 308.7 m2 309 264. 1 再生粒調砕石 (歩道) t= cm m2すきとり t=2cm 発生土処理 m3m21145 不陸整正 1145.0 1145.0

			塩	ビ	管管	布設	付	帯工	No. 1) 工区	補•爭
	層厚= 盤厚=	0. 05 0. 20	m m		道路幅員= 掘 削 幅=	3.20 m 1.00 m			復旧表層厚= 復旧路盤厚=	0. 05 0. 20	
路線	人孔番	人孔間延		長 切 № (アスファルト)		路	盤工		表	長 層 工	
名	号	長 (m)	t=	cm	m	t= cm A=掘削幅×延長		m2	t= cm A=復旧幅×延打	호	m2
5506	125 170 164	33. 20	33. 20-0. 7 2 × 22. 00-0. 7	32.45	64. 90	$33.20-0.75$ 1.00×3 $22.00-0.75$	32. 45	32. 5	33. 20 - 0. 7 (1. 00 + 4. 10 + 0 22. 00 - 0. 7	$0.20) \times 32.45$	176. 0
5511	165 165	22.00		21. 25 21. 25	42. 50	1.00 × 3		21. 3	(1.00+1.70+)		106. 3
5511	166 166	18.00	2 ×	18.00	36.00	1.00 ×	18. 00	18. 0	(1.00+1.70+	2. 30) × 18. 00	90.0
5511	167 125	10.00	2.50-0.7		20.00	1.00 × 2.50-0.75	=1.75	10.0	(1.00+1.70+1.00+1.70+1.00+1.00+1.00+1.00+	75 = 1.75	50. 0
5507 5507	126 126 127	2. 50 6. 80		1. 75 6. 80	3. 50 13. 60	1. 00 × 1. 00 ×		6.8	(1.00+2.30+ (1.00+2.30+		6. 2 24. 1
5507	127 128	19.30		19. 30	38. 60	1.00 ×		19. 3	(1.00+2.30+		68. 5
5507	128 129	11. 40		11. 40	22. 80	1.00 ×		11. 4	(1.00+2.10+		36. 5
5507	129 130	23.50	2 × 4.50-1.0	23. 50	47. 00	1.00 × 3	23. 50	23. 5	(1.00+2.10+ 4.50-1.0	0. 10) ×23. 50	75. 2
5510	124 157 157	4. 50		3.50	7. 00	4.50-1.00 1.00 ×		3. 5	4.50 - 1.0 (1.00 + 3.15 +		18. 2
5510	158 158	36. 50	2 ×	36. 50	73.00	1.00 × 3	36. 50	36. 5	(1.00+3.15+	1. 05) × 36. 50	189.8
5509	159 159	9.00	2 ×	9.00	18.00	1.00 ×	9. 00	9.0	(1.00+3.15+	$1.05) \times 9.00$	46.8
5509	160 160	25.00	2 ×	25. 00	50.00	1.00 × 3	25. 00	25. 0	(1.00+1.50+	$1.15) \times 25.00$	91. 3
5509	161 161	30. 50		30. 50	61.00	1.00 × 3		30. 5	(1.00+1.50+	,	111.3
5509	162 計	15. 00	2 ×	15. 00	30.00	1.00 ×	15. 00	15.0	[1.00+1.50+	1. 15) × 15. 0	54.8
	HI	267. 20			527. 90			264. 1			1145.0
			(アスファルト)								
			舗装殼処分	ユ t=5cm	1145. () × 0.05	=	57. 3	m3		
			仮舗装殻処分	分工 t=3cm	264. 1	× 0.03	=	7. 9	m3		

取 付 管 付 帯 エ No.1

ii装表層厚 上層路盤厚 下層路盤厚	=	5 10 10		本管掘削幅	= 1.00 m	-			()	工区 単独 <i>Ф</i> 150mm
路	数	量								
線	宅	道	舗装切	断工	路 盤 工			表層工		上段:舗装延長
名	箇	所	列×m	m	掘削幅×m	m2	掘削巾	匾×m	m2	下段∶路盤延長
5506	右 2 左				0.71 × 0.40	0.3			0.3	(0.70-1.00/2)×2=0.40 (4.50-1.00/2-0.20)×2=7.6
5506	2 右 1		2 × 7.60	15.20	0.71 × 8.00 0.71 × 0.70	5.7 0.5			5.7 0.5	$(4.50-1.00/2) \times 2=8.00$ $(1.20-1.00/2) \times 1=0.70$
	左 1		2 × 4.00	8.00	0.71 × 4.20	3.0			3.0	$(4.70-1.00/2-0.20) \times 1=4.0$ $(4.70-1.00/2) \times 1=4.20$
5511	右 1 左		2 × 3.00	6.00	0.73 × 3.20	2.3				$(3.70-1.00/2-0.20) \times 1=3.0$ $(3.70-1.00/2) \times 1=3.20$ $(2.30-1.00/2-0.20) \times 2=3.2$
5511	2 右		2 × 3.20	6.40	0.73 × 3.60	2.6			2.6	(2.30-1.00/2)×2=3.60
	左 1 右		2 × 4.50	9.00	0.73 × 4.70	3.4			3.4	(5.20-1.00/2-0.20) × 1=4.5 (5.20-1.00/2) × 1=4.70
5511	左 1 <i>左</i>		2 × 1.40	2.80	0.72 × 1.60	1.2			1.2	(2.10-1.00/2-0.20) × 1=1.4 (2.10-1.00/2) × 1=1.60
5511	左									
	右				0.72 × 2.60	1.9				(1.80-1.00/2)×2=2.60
5511	<u>1</u> 左 1				0.72 × 1.30 0.72 × 1.30	0.9 0.9			0.9	$(1.80-1.00/2) \times 1 = 1.30$ $(1.80-1.00/2) \times 1 = 1.30$
5507	右									
	左 1 右		2 × 1.90	3.80	0.73 × 2.10	1.5			1.5	(2.60-1.00/2-0.20) × 1=1.9 (2.60-1.00/2) × 1=2.10
5507	<u>1</u> 左 1		2 × 1.90	3.80	0.75 × 0.00 0.75 × 2.10	1.6			1.6	$(0.50-1.00/2) \times 1=0.00$ $(2.60-1.00/2-0.20) \times 1=1.9$ $(2.60-1.00/2) \times 1=2.10$
5507	左									$(2.60-1.00/2-0.20) \times 1 = 1.6$
	右		2 × 1.90	3.80	0.75 × 2.10	1.6			1.6	(2.60-1.00/2)×1=2.10
	左右									
	左									
	右									
	左右									
	左									
計				58.80		27.4			27.4	
舗装点	设 処分 5cm)		27.4 × 0.05=			m3 1.4				
	没処分 : 3cm]					m3				

取 付 管 付 帯 エ No.2 舗装表層厚 = 5 cm 本管掘削幅 = 1.00 m ()工区 単独 上層路盤厚 = 10 cm 下層路盤厚 = 10 cm ϕ 150mm 舗装切断工 路 盤 工 表層エ 線 宅 道 上段:舗装延長 下段:路盤延長 名 列×m 掘削幅×m 掘削幅×m 箇 所 m2 m2 右 0.71 × 3.00 2.1 3 2.1 (1.50-1.00/2)×3=3.00 5510 $(3.60-1.00/2-0.20) \times 2=5.80$ 2 × 5.80 11.60 0.71 × 6.20 4.4 (3.60-1.00/2)×2=6.20 右 5509 (2.50-1.00/2-0.20)×2=3.60 左 0.73 × 4.00 2 × 3.60 7.20 2.9 $(2.50-1.00/2) \times 2=4.00$ 右 5509 (2.00-1.00/2-0.20)×1=1.30 2.60 0.72 × 1.50 (2.00-1.00/2)×1=1.50 5509 (2.10-1.00/2-0.20)×1=1.40 2 × 1.40 2.80 0.70 × 1.60 (2.10-1.00/2)×1=1.60 右 5509 $(2.10-1.00/2-0.20) \times 1 = 1.40$ 左 2 × 1.40 2.80 0.70 × 1.60 (2.10-1.00/2)×1=1.60 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 27.00 12.7 12.7 舗装殻処分工 (t= 5cm) 12.7 × 0.05= 0.6 舗装殻処分工 m3

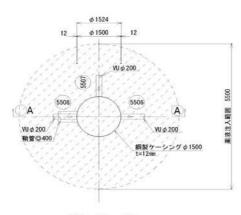
(t=3cm)

						郵	製	ケー	-シングェ	 式立坑集	 {計表	
エ			種	名 称	種			単位	M-125	M-164		計
	坑	寸		横寸法		び	径		1,500	1,500		
				ケーシング			端		,	•		
					中		間					
					最		終	m				
					仮		設	m				
				粘 性 土	N 値	<u> </u>	5	m				
					N 値							
圧積	入	掘 込	削工		N 値							
150	^		_		N 値							
				転 石 混り土		_						
ケ	— <u>}</u>	シン						m				
ケケ	— <u>†</u>	シ抜シ去シ接シェン・	グァ					m m	1.442	1.434		
がた	— <u>2</u>	シン	上グ					箇所 箇所	1	1		2.00
溶ケ	— }	<u></u> シン	エグ					m				
佐	直	里	里般					t				
」) 圧	ァク 入 打	リー 掘削 ・撤	- ト 機	24N				m³				
設	置	• 撤	去					回				
2	*	þ	水	再 設 置				回				
排	7 7	<u>水</u> イ 理	エム					箇所				
う排ス処泥処ケ								m ³				
処	3	分 シン 新	小工グ					m ³				
ケ切	一 : 世	ン 数	グエ					m	12.88	11.65		24.53
ス	ク゠	ラッ	プ					t	0.672	0.668		1.340
路	面	覆	ェ	円形	φ2	000)	Ħ	組				
					φ1	500)	Ħ	組	1.0	1.0		2.00
				掘削土量				m³	8.04	6.60		14.64
±			ェ	残 土 処 分 工				m³	4.48	3.81		8.29
_			_	埋戻工		砂	_	m³	0.63	0.63		1.26
				埋戻工	発	生土		m³	3.20	2.51		5.71
舗	装取	収壊し	Ţ	カッター切断 As-20cm以下				m				
				As取壊しエ As-15cm				m²				
				Asガラ処分工				m³				
				上層路盤工 厚12cm	$L^{}$			m²				
路	#	盤	エ	上層路盤工 厚17cm	$L^{}$			m²				
邱	Ĥ	rifi.	_	下層路盤工 厚10cm				m'				
				下層路盤工 厚15cm				m'				
舗	装和	復旧	ェ	舗装 厚5cm				m ^²				
			ェ	仮舗装 厚3cm				m ^²		-		
				As取壊しエ As-3cm				m ^²				
								m°				
				Asガラ処分工				mຶ				

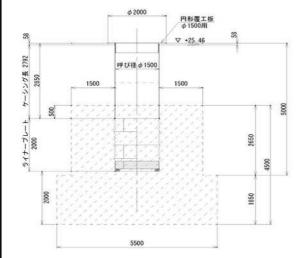
1/3 φ 1500mm

構 造 図

平 面 図



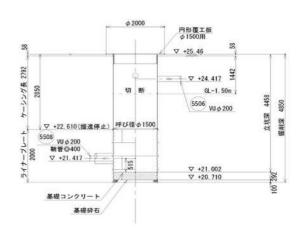
断 面 図 (ライナープレート薬液注入範囲)



路面覆工



断面図 (ライナープレート・底盤コンケリート打設図)



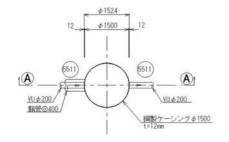
NO.

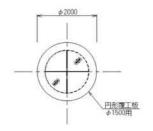
種別	細目		130011111		計	算	式					単位	数	量
舗装切断	5cm	L=	1.500	×	4					=	6.000	m		6.00
舗装版破砕工	5cm	A=	1.500	×	1.500					=	2.250	m²		2.25
ガラ運搬処分	As	V=	2.250	×	0.050					=	0.110	m^3		0.11
一般掘削工	布掘り	cs	0.40	m3					舗装					
		V1 =	$\pi/4$	×	1.524	×(4.458	-	ள衣 0.050)=	8.04			8.04
圧入掘削		cs	0.40	m^3										
		V =	π/4 粘性土 砂質土	×	1.500 N≦5 5 <n≦3 N≦30</n≦3 	² ×		m m m		=		m ³		
			砂礫土		30 < N ≤ 50 < N N ≤ 30 30 < N ≤		1.84 1.95	m m 0 m						
			転石混り	J±	50 <n< td=""><td></td><td>1.61</td><td>m 8 m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></n<>		1.61	m 8 m						
					計		5.40	8 m						
ケーシング材料 t=12mm	仮最中 最終間 頭長	L = L = L = L =	2.00 2.30 2.40 -1.442	m m m m		n = n = n = n =	1.0 1.0	本本本本				m m m m		
残置重量	1m当り	w =	466	kg/r t	n						ΣL=	m t		
溶接工		L=		×	4.7	=						m		
底スラブ コンクリートエ		V =										m ³		
産の廃		V =										m ³		
鋼管切断工		L =	π	×	1.500	+	1.442	×	4	=	10.48			
			1.2	×	2		流入管	(VU φ :	200)	=	2.40			
										計	12.88	m		12.88
同上スクラップ	上部	W1 =	0.466	× (1.442 1.500	-	0.058)		=	0.672	t		
	鏡部	W2=	π/4	×	0.50	² ×	0.094	×		=		t		0.672

M-125	3/3
項	-

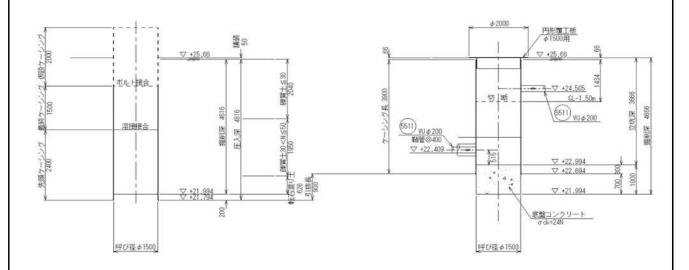
M-125	<u>3/3</u>	I												
項 種 別	目 細 目				計	算	式			_		単位	数	量
埋戻しエ	管頂10c	m=で												
山砂	日1月100	1	版FH=		21.002									
ш19			////////////////////////////////////	_										
					21.724									
		埋戻し	司ぐ	H=	0.722	m								
		\/d =	- /1	.,	1 500	2	0.700			_ [1.00			
	14-12A	V1 =	$\pi/4$	×	1.500	- X	0.722			= [1.28			
	控除					2								
	底部		$\pi/4$	×	1.100		0.195			= [-0.19			
	躯体		$\pi/4$	×	1.050		0.527			= [-0.46			
	管材	(出・入)	$\pi/4$	×	0.216	² ×	0.050	×	1	= [
		(副1)	0.350	×	0.375	×	0.722	×		=				
		(副2)	0.300	×	0.375	×	0.722	×		= [
										計	0.63	m ³		0.63
	D女 单型 —— —	 												
	路盤下す		TT . 40		04 704									
発生土			頂+10cn	n	21.724									
		路盤下			25.210									
		埋戻し	高さ	H=	3.486	m								
						•								
		V1 =	$\pi/4$	×	1.500	² ×	3.486			=	6.16			
	控除													
		(入1)	$\pi/4$	×	0.216		0.050			= [
		(入2)	$\pi/4$	×	0.216	² ×				= [
		(入3)	$\pi/4$	×	0.165		0.375			= [-0.01			
	斜壁	() ()	$\pi/4$	×(0.820	²)/2			0.0			
	*1-1	× (0.363	+	0.300		0.250			= [-0.29			
	直壁	,, ($\pi/4$	×	1.050		1.800	,		= [-1.56			
					1.050	2 ~	1.273			I				
	躯体	/ 등미4)	$\pi/4$	×			1.2/3			= [-1.10			
		(副1)	0.350	×	0.375					= [
		(副2)	0.300	×	0.375					= [
		(副3)	0.350	×	0.375	×				= [
		(副3)	$\pi/4$	×		² ×				= [
										=1	0.00	m ³		0.00
										計	3.20	m		3.20
残土処分		V=	8.04	_	3.20	÷	0.9			=	4.48	m^3		4.48
		-				-								
路盤工														
下層路盤	10cm	A=										m^2		2.25
上層路盤	10cm	A=										m ²		2.25
一月四年	100111	Λ-												۷.۷
仮復旧	3cm	A=										m ²		2.25
仮舗装版破砕工	3cm	A=								= [m ²		9
ガラ運搬処分	As	V=		×	0.030					= [m ³		
カノモ派だり	79	\ \		^	0.000					-		111		
舗装復旧	5cm	A=		×						=		m²		
舗装版破砕工	5cm	A=		. •						=		m ²		
ガラ運搬処分	As	V=		×						= [m ³		
1 7 足板処力	AS	v –		^						- [111		
 機械設置撤去												回		
機械再設置														
汉汉计及世												ᄪ		
[







断面図 (圧入掘削完了図)



NO.

M-164	2/3	ϕ 1500mm
-------	-----	---------------

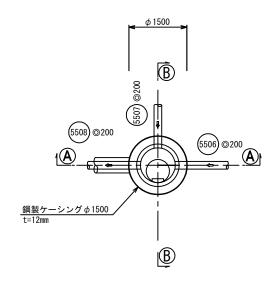
M-164	2/3	Ψ	1500mm											
種 別	細目				計	算	式					単位	数	量
舗装切断	5cm	L=	1.500	×	4					=	6.000	m		6.00
舗装版破砕工	5cm	A=	1.500	×	1.500					=	2.250	m²		2.25
ガラ運搬処分	As	V=	2.250	×	0.050					=	0.110	m ³		0.11
一般掘削工	布掘り	cs	0.40	m3					企± ↓ +					
		V1 =	$\pi/4$	×	1.524	×(3.666	-	舗装 0.050)=	6.60			6.60
圧入掘削		cs	0.40	m ³										
		V =	π/4 粘性土	×	1.500 N≦5 5 <n≦3< td=""><td></td><td></td><td>m</td><td></td><td>=</td><td></td><td>m³</td><td></td><td></td></n≦3<>			m		=		m ³		
			砂質土		N≦30 30 <n≦ 50<n< td=""><td></td><td></td><td>m m m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></n<></n≦ 			m m m						
			砂礫土		N≤30 30 <n≤ 50<n< td=""><td>50</td><td>2.040 1.950</td><td>) m</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></n<></n≤ 	50	2.040 1.950) m						
			転石混り	土	30 < IV		0.626	m 3 m						
					計		4.616	ß m						
ケーシング材料 t=12mm	仮設 最終 中間 先去 撤去長	L = L = L = L = L =	2.00 1.50 2.40 -1.434	m m m m		n = n = n = n =	1.0 1.0	本 本 本 本			ΣL=	m m m m		
残置重量	1m当り	w =	466	kg/r t	m						Z L -	m t		
溶接工		L =		×	4.7	=						m		
底スラブ コンクリートエ		V =										m ³		
産廃		V =										m ³		
鋼管切断工		L=	π	×	1.500	+	1.434	×	4	=	10.45			
			1.2	×	1		流入管	(VU <i>ф</i> 2	(00)	=	1.20			
										計	11.65	m		11.65
同上スクラップ	上部	W1 =	0.466	× (1.434 1.500	_	0.066)		=	0.668	t		
	鏡部	W2=	π/4	×	0.50	² ×	0.094	×		=		t		0.668

·164	3/3													
項 種 別	田 田				計	算	式					単位	数	量
		_												
埋戻しエ	管頂10c		u=											
山砂		立坑底			21.994									
		流出官 埋戻しる	頂+10cm 亩 →		22.716 0.722									
		生失し	司C	H=	0.722	m								
		V1 =	π/4	×	1.500	² ×	0.722			=	1.28			
	控除													
	底部		$\pi/4$	×	1.100	² ×	0.195			=	-0.19			
	躯体		$\pi/4$	×	1.050		0.527			=	-0.46			
	管材	(出・入)	$\pi/4$	×	0.216	² ×	0.050	×	1	=				
		(副1)	0.350	×	0.375	×	0.722	×		=				
		(副2)	0.300	×	0.375	×	0.722	×		=				
										計	0.63	m ³		0.6
										П	0.00	""		0.0
-	路盤下	1												
発生土			頂+10cm	า	22.716									
		路盤下			25.410									
		埋戻しる	司合	H=	2.694	m								
		V1 =	π/4	×	1.500	² ×	2.694			=	4.76			
	控除													
		(入1)	$\pi/4$	×	0.216	² ×	0.050			=				
		(入2)	$\pi/4$	×	0.216					=				
		(入3)	$\pi/4$	×	0.165					=	-0.01			
	斜壁		$\pi/4$	×(1.050		0.820							
		× (+	0.450		0.250)		=	-0.36			
	直壁		$\pi/4$	×	1.050		1.200			=	-1.04			
	躯体		$\pi/4$	×	1.050		0.973			=	-0.84			
		(副1)	0.350	×	0.375					=				
		(副2)	0.300 0.350	×	0.375 0.375					=				
		(副3) (副3)	$\pi/4$	×	0.375	2 ×				=				
		(田川〇)	<i>Λ /</i> 4	^		^				_ [
										計	2.51	m ³		2.5
残土処分		V=	6.60	-	2.51	÷	0.9			=	3.81	m ³		3.8
路盤工														
下層路盤	10cm	A=										m ²		2.2
上層路盤	10cm	A=										m ²		2.2
仮復旧	3cm	A=										m ²		2.2
~~ ·~ ·~	_	1										2		

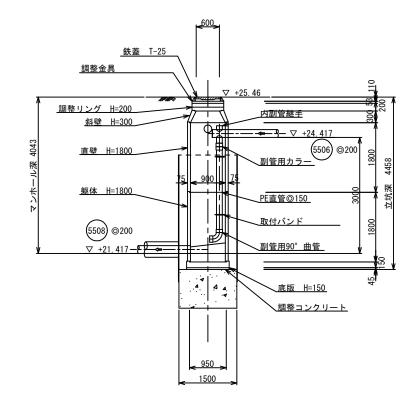
		埋戻しる	うさ	H=	0.722 m						
	拉 咚	V1 =	π/4	×	1.500 ² ×	0.722		=	1.28		
	控除 底部		$\pi/4$	×	1.100 ² ×	0.195		=	-0.19		
	躯体		$\pi/4$	×	1.050 ² ×	0.133		= [-0.46		
	管材	(出・入)	$\pi/4$	×	0.216 ² ×	0.050 ×	1	=	0.40		
	E 10	(副1)	0.350	×	0.276 ×	0.722 ×	•	= [
		(副2)	0.300	×	0.375 ×	0.722 ×		= [
								計	0.63	m ³	0.63
	路盤下ま	きで								ı	
発生土	í i	ì	頂+10cm	า	22.716 m					ı	
		路盤下			25.410 m						
		埋戻しる	言さ	H=	2.694 m					ı	
		V1 =	π/4	×	1.500 ² ×	2.694		=	4.76	ı	
	控除									ı	
		(入1)	$\pi/4$	×	$0.216^{-2} \times$	0.050		= [ı	
		(入2)	$\pi/4$	×	0.216 ² ×			= [
	Λ1 □ Φ	(入3)	$\pi/4$	×	0.165 ² ×	0.375		= [-0.01		
	斜壁	v ($\pi/4$	×(1.050 2 +	0.820 2)/2		_ [0.26		
	直壁	× ($0.321 \ \pi/4$	+ ×	0.450 – 1.050 ² ×	0.250) 1.200		=	−0.36 −1.04		
	躯体		π/4	×	1.050 ×	0.973		=	-1.04 -0.84		
	3년 PT	(副1)	0.350	×	0.375 ×	0.973		= [0.04		
		(副2)	0.300	×	0.375 ×			= [
		(副3)	0.350	×	0.375 ×			= [
		(副3)	$\pi/4$	×	² ×			=			
-								計	2.51	m ³	2.51
残土処分		V=	6.60	-	2.51 ÷	0.9		=	3.81	m ³	3.81
路盤工											
下層路盤	10cm	A=								m ²	2.25
上層路盤	10cm	A=								m ²	2.25
仮復旧	3cm	A=								m²	2.25
仮舗装版破砕工	3cm	A=						=		m ²	2.20
ガラ運搬処分	As	V=		×	0.030			=		m^3	
舗装復旧	5cm	A=		×	5.500			=		m²	
舗装版破砕工	5cm	A=						= [m ²	
ガラ運搬処分	As	V=		×	0.050			=		m^3	
1444 1-12-22-22-24-444-444-444-444-444-444-44										_	
機械設置撤去機械再設置										回回	

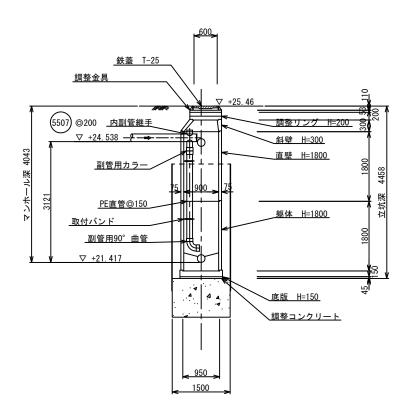
M-125マンホール構造図 S=1:50 1号組立マンホール

___ 平 面 図__



断面図

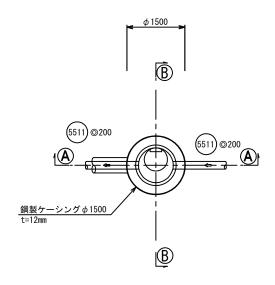




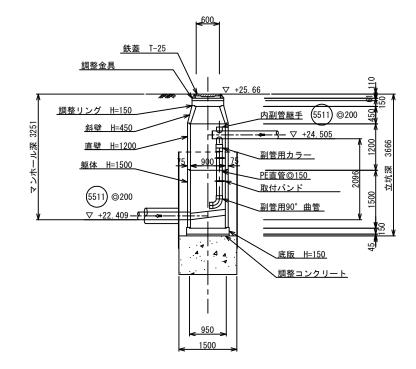
令和4年	令和4年度 公共下水道事業 (流水)雨水)						
工事名	工事名 三原西処理分区汚水管新設工事(4-2工区)						
工事場所	工事場所 三原市 西宮二丁目						
施工管番号							
図面番号		縮尺	図	示			
M	M-125マンホール構造図						
	= .	原	市				

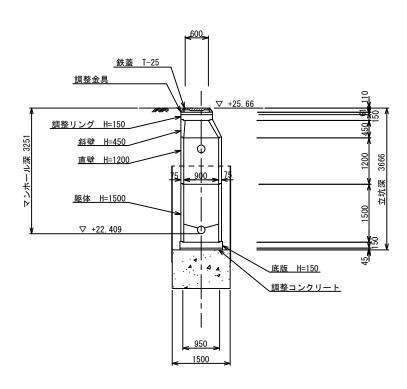
M-164マンホール構造図 S=1:50 1号組立マンホール

___ 平 面 図__



断面図

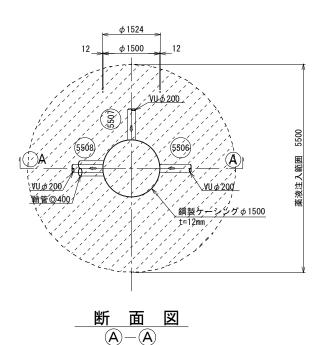




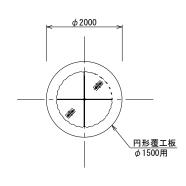
令和44	令和4年度 公共下水道事業 (流水)雨水)							
工事名	工事名 三原西処理分区汚水管新設工事(4-2工区)							
工事場所	三原市 西	西宮二丁目						
施工管番号								
図面番号		縮尺	図示					
M-1	64マンオ	マール	構造図					
	= .	原	市					

平 面 図

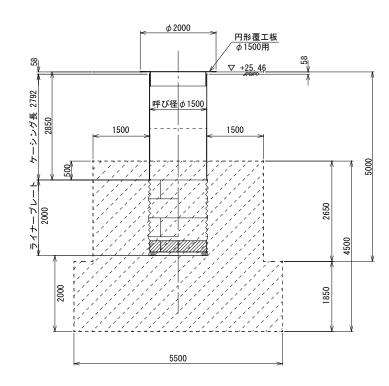
路面覆工

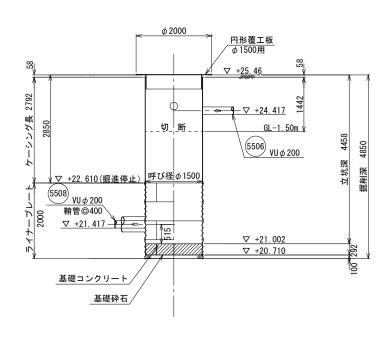


(ライナープレート薬液注入範囲)



<u>断面図</u> (ライナープレート・底盤コンクリート打設図)



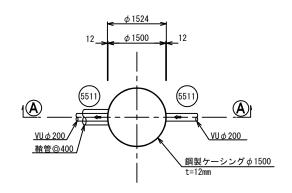


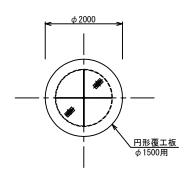
令和44	年度 公共下	水道事業	ŧ (£	5水・雨]水)
工事名	三原西処理分	区汚水管	新設.	工事(4-2	(国工区
工事場所	三原市	西宮二	丁目		
施工管番号					
図面番号		縮	尺	図	示
	M-125	立坑	仮	設区]
	Ξ	原		市	

M-164到達発進立坑仮設図 S=1:50 φ1500mm鋼製ケーシング

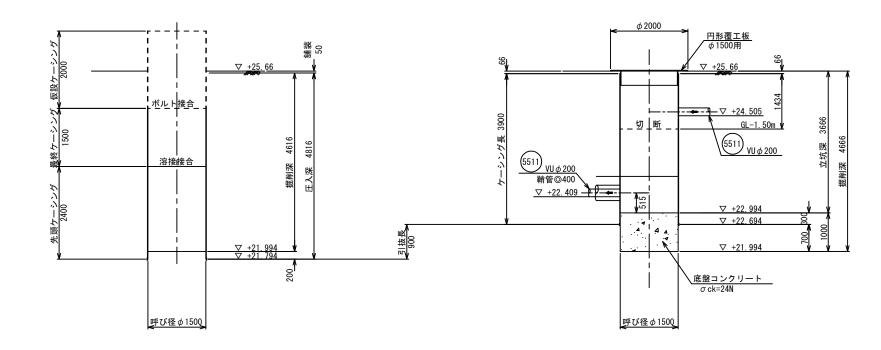
平面図

路面覆工





<u>断面図</u> (A)-(A) (底盤コンリート打設・引抜完了図)



令和4年度 公共下水道事業 (流水)雨水)							
工事名 三原西処理分区汚水管新設工事(4-2工区)							
工事場所	工事場所 三原市 西宮二丁目						
施工管番号							
図面番号		縮尺	図	示			
M-164立坑仮設図							
	Ξ	原	市				

