# 令和7年度公共下水道工事第1工区(岩南)

数量計算書

管布設工数量集計表

	官仰政人	-	il 衣	<del></del>						
項目	形状	_ <b>数重集</b> 数 量	単位	備考						
  管布設工(PRP200mm)										
自加政工(PRP200IIIIII)										
路線延長		577.50	m	209.3 + 72.3 + 210.5 + 85.4						
<b>佐七,江</b> 巨		557.40		0000						
管きょ延長		557.40	m	203.3 + 68.7 + 204.2 + 81.2						
				<b>-</b>						
管路土工										
  管路掘削	BH0.28m3	901	m3	333 + 120 + 335 + 113						
6 四 加 円 1	DI 10.201113	301	1110	333 1 120 1 333 1 113						
	機械投入埋戻工									
管路埋戻	発生土 BH0.28m3	575	m3	214 + 80 + 216 + 65						
<b>◇ 廾 丄 भ</b>	BH0.28m3積み込み	000		04 + 21 + 05 + 40						
発生土運搬	4tDT L=10.20km	260	ms	94 + 31 + 95 + 40						
発生土処分	UCR	260	m3	94 + 31 + 95 + 40						
四三字版一	BH0.28m3積み込み	000		5% #_   #F   - 1000						
埋戻運搬工	4tDT 往復 L=0.50km	639	m3	発生土埋戻しエ÷0.90						
//r →=□										
管布設工										
				<del> </del>						
PRP200mm管材	片受リブ管 L=4m	557.40	m	140本						
	1/10/28 5 1111	307.10		. 10.11						
			<u></u>							
可とう継手	PRP200mm	36	個	11 + 4 + 12 + 9						
				<b> </b>						

管布設工数量集計表

		吕彻政」	<u> - 奴 트</u>	<b>上</b> 未	il 衣	
項目	形	官布設」	数	量	単位	備考
  管基礎工						
官 基 促 上						
						参考:32m3/100m
管基礎	W=0.85			183.4	m	RC40:38m3/100
						参考:36m3/100m
管基礎	W=0.95			373.8	m	RC40:43m3/100m
管路土留工						
たて込み簡易土留	1.5 <h≦2.0< td=""><td></td><td></td><td>354.9</td><td>m</td><td>156 + 18 + 155.8 + 25.1</td></h≦2.0<>			354.9	m	156 + 18 + 155.8 + 25.1
ナナコル笠日上の	00/11/05			00.4		4 . 01 5 . 0 0 . 0
たて込み簡易土留	2.0 <h≦2.5< td=""><td></td><td></td><td>29.4</td><td>m</td><td>4 + 21.5 + 3.9 + 0</td></h≦2.5<>			29.4	m	4 + 21.5 + 3.9 + 0
	<b> </b>					
たて込み簡易土留	2.5 <h≦3.0< td=""><td></td><td></td><td>3.5</td><td>m</td><td>0 + 3.5 + 0 + 0</td></h≦3.0<>			3.5	m	0 + 3.5 + 0 + 0
BBAN I ++						
開削水替工						
ポンプ運転工	発動発電機			39	日	
ハンノ廷和工	元到元电极			- 55	П	
ポンプ据付・撤去エ				1	現場	
			<b> </b>			
			ļ			
			ļ 			

1号マンホール数量集計表

	ー <u>ーー 1 <del>万</del> マンハー</u>   形 状	火災主フ		/# +
項目	形状	数量	単位	備考
	1			
マンホール設置箇所数	1	15	箇所	
	1			
	1			
	1			
ブロック据付エ	H=3.00m以下	15	箇所	
	1			
	1			
マンホール材料	1			
72 13 11				
	1			
人孔蓋及び口環	φ 600 (スリップ防止)			
		10	<b>4</b> □	
鉄蓋(T-14)	圧力開放型 鍵、蝶番付	12	組	
	φ 600 (スリップ防止)			
鉄蓋(T-25)	圧力開放型 鍵、蝶番付	3	組	
	1			
ロック付転落防止用梯子	H=2 0m 以 F	4	組	
ロフクト社会別エカオー	11-2.011以上	7	小口	
	1			
<del></del>			//	
底版ブロック	H=130	15	個	
	1			
	1			
躯体ブロック(管取付壁)	H=600	3	個	
	1			
躯体ブロック(管取付壁)	H-000	4	個	
	11-900	7	凹	
6-11-3- 11-5- 11-11-11-11-11-11-11-11-11-11-11-11-11	l			
躯体ブロック(管取付壁)	H=1200	4	個	
躯体ブロック(管取付壁)	H=1500	2	個	
飯休ブロック(笠畑/井庭)	U−1900	2	佃	
躯体ブロック(管取付壁)	Π−10UU	2	個	
斜壁ブロック	H=300	3	個	
斜壁ブロック	H=450	9	個	
かり土ノドノノ	11 700	J	凹	

1号マンホール数量集計表

	一号マンホー	プル致重点	長計本	ζ
項目	形状	数量	単位	備考
斜壁ブロック	H=600	3	個	
が「至とことと	11 000	<u> </u>	III-	
			_	
直壁ブロック	H=600	1	個	
調整リング	H=100	18	個	
-m +h				
調整リング	H=150	5	個	
調整金具	25mmまで	8	組	
		_	45	
調整金具	45mmまで	7	組	
削孔	VU φ 150	4	箇所	
11110	το φ του		四771	
削孔	PRP φ 200	22	箇所	
無収縮モルタル	25kg入り	11	袋	
My bylla - 22 2 2 2			- 20	
	44-8			
底部工	新設	17	箇所	推進施工箇所含む
底部工	既設	1	箇所	
副管設置工(外副管)	段差=1.0m未満	1	箇所	
미 <b>佐</b> 태무구/퇴행(*)	rnat to mile to the	_	佐二二	
副管設置工(外副管)	段差=1.0m以上、1.5m未満	2	箇所	
副管設置工(外副管)	段差=1.5m以上、2.0m未満	1	箇所	

1号マンホール数量集計表

	ーー・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	<u> / / 外 手</u> /	NH 12	<u> </u>
項目	形状	数量	単位	備考
副管設置工(外副管)	段差=2.5m以上、3.0m未満	2	箇所	
副管用90°支管	$\phi$ 200 × $\phi$ 150	6	個	PRP用
カラー	$\phi$ 150	6	個	
90° 曲管	$\phi$ 150	6	個	
	<i>F</i>			
プレーエンド直管	VU φ 150	7.5	m	
	, -	· · · · ·	<u> </u>	
コンクリートエ		1.1	m3	
			1110	
型枠工		11.4	m2	
<u> </u>		11.7	1112	
砕石基礎工		0.6	m2	
[ ] 工		0.0	1112	
			<u> </u>	
			[	
			<u> </u>	
			<u> </u>	
			<b>.</b>	
			<b></b>	
			<b> </b>	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·

塩ビ製マンホール数量集計表

	一直に扱いつれ	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>
項目	形状	数量	単位	備考
-				-
マンホール設置箇所数		12	箇所	
(2) 70 版色画が象		'-	回加	
			•••••	
塩ビ製マンホール設置エ	本管 φ 200 H≦2.00m	12	筃所	※市場単価(材工共)
<b>フヽ+</b> _ ロ ## #3				
マンホール材料				
	/ヲ.Lヲ゚ヷ <b>ナ</b> .L\			
	(スリップ防止)			
鋳鉄製防護蓋	T-14 φ300	12	組	
	·			
				1
				1
	<u> </u>			
				1
	<b></b>			
				<u> </u>
	<b></b>			
				1
	l			1

取付管数量集計表

	<u> </u>	<u> </u>	20	
項目	形状	<u> </u>	単位	備考
取付管設置箇所数		3	箇所	
<u> </u>		· ·	山山川	
(参考)				
(				
取付管布設延長	VU φ 150mm	4.7	m	
(参考) 支管取付工				
支管取付工	$\phi$ 200 × $\phi$ 150mm	3	箇所	
<u> </u>	φ 200 ** φ 100ππ	<u> </u>	<u></u> 国771	
			}	
取付管材料(参考)				
4以以后仍介(多行)				
90°自在支管	$\phi$ 200 × $\phi$ 150mm	3	個	
	1			
		_	-	
60°自在曲管	$\phi$ 150mm	3	個	
カラー	$\phi$ 150mm	3	個	
73 7	φτοσιπι	0		
キャップ	$\phi$ 150mm	3	個	
プロ・ハナハが古色	d 150	2.6		
プレーンエンド直管	φ 150mm	3.6	m	
			]	
	1			
			<u> </u>	
		1		
			ļ	
	I	L		

取付管数量集計表

	T/ JÞ	サレ 日	ᄣᄺ	/++ +/
項目	形状	<u>双里未可</u> 数 量	単位	備考
管路土工				
佐마나 HE 보니	DUI0 10 0		_	
管路掘削	BH0.13m3	2	m3	
管路埋戻(管基礎)	再生砂	1	m3	砂:1m3
管路埋戻	発生土	1	m3	
日四任庆	<b>光工工</b>	'	1110	
	BH0.13m3積み込み			
発生土運搬	2tDT L=10.20km	1	m3	
			······	
発生土処分	UCR	1	m3	
光工工処力	OOK		1110	
埋戻土運搬		1	m3	
			<b>,</b>	
			<b></b>	

付带工数量集計表

	形 状	<u> </u>	<b>当</b>	備考
項 目	π⁄ 1 <u>λ</u>	数量	単位	備考
舗装版撤去工				
소속기수 내는 나를 되었다.				
舗装版切断	t≦15cm	83.0	m	
			_	
舗装切断濁水処分	t=0.5cm 0.130m3/100m	0.11	m3	
舗装版破砕	t≦15cm	237.1	m2	
	BH=0.28m3積み込み			
殼運搬	4tDT L=4.8km	11.9	m3	
As殼処分		27.97	t	
舗装復旧工				
max iz ii —				
			• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	
表層	再生密粒度アスコン t=3cm	18.1	m2	
<b>公</b> 相	刊工品を及りバニンでもの	10.1	1112	
表層	再生密粒度アスコン t=5cm	219.0	m2	
	再生品位度/スコン L-JCIII	219.0	TTIZ	
   不味較工	DM_40 2 ~~ (\T \tau \tau)	0100	mc 0	
不陸整正	RM-40、3cm(平均)	219.0	m2	
/ 止 <del>'</del>				
(歩道)	五	450.0	_	
<u>路盤</u>	再生切込砕石 t=20cm	453.2	m2	
/ IE /本/				
(歩道)				
フィルター層	再生砂 t=10cm	453.2	m2	
	未舗装部			
上層路盤	再生粒調砕石 t=14cm	92.3	m2	
下層路盤	再生切込砕石 t=12cm	92.3	m2	
· /日 PH AUL	1.1 - 77 - FI H C 12011	32.0	2	I.

付带工数量集計表

		13 113 2	<u> </u>		1 144 44
項目	形		以里 未 司 · 数 量	単位	備考
撤去工					
				<b></b>	
0					
ライナープレート切断			9.8	m	
7.5=→			0.105		
スクラップ			0.105	t	
	<b> </b>		<b> </b>	<b></b>	<b> </b>
	1		1		
	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	
				<b></b>	
		••••••			
	<del>                                     </del>				
				<b>.</b>	
				<b></b>	
			1		
	<u>                                     </u>		<u>                                     </u>	<u> </u>	<u> </u>
				<u> </u>	
	<del>                                     </del>				
			1		
			<b></b>	<b> </b>	<b></b>
	<u> </u>		<u>                                      </u>	<u>L</u>	
			1		
	·		ļ	<b> </b>	<del> </del>
			1		
	<b></b>				
			1		
	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>
		••••••		T	
			1		
	<del>                                     </del>			1	
			1		
	<b> </b>			<u> </u>	
	1		]	]	
			1		
L					1

					堀岸	11   空		-	<b>省</b>		<b>等</b> 敗堀
PRP	200	mm	206	mm		0.033	mÎ		(四関リーに	- ヘE	1/2)
官性	B.	1至	官力	·1±	官型	使可 官 括	ミルホハ		(西側サービ	ごス管	1/2)

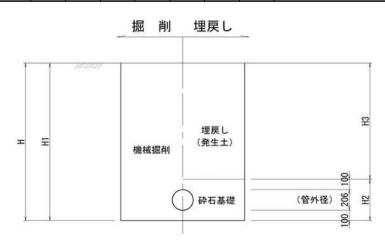
		F	PRP	200	mm	206	mm		0.033	m <sup>2</sup>		, -	-/-	1/2/													
路		人		路	人	管		掘肖	削 深	平	道路科	重別		管路掘削	管装	基礎	埋戻し(m3)	発生土処分	素堀			f	管路土留二	L			
線		孔		線	孔	渠	可とう			掘均	舗	路	掘	(m3)	(m)	(m3)	発生土	(m3)	矢板無L	,		たて	込み簡易	土留			
番号		番号		延	減 長	延 長	継手	上流	下流	削	装	盤	幅	H1=H-		H2=	H3=H-(t1	管路掘削									備考
万	<u> </u>	ゥ		反	攴	攴				深	厚	厚		t1	<u></u>	0.406	+t2+H2)	_		L=2.00m	L=2.50m	L=3.00m	L=3.50m	L=4.00m	L=4.50m	L=5.00m	
				L	1	L1		h1	h2	н	t1	t2	В	L*B*H1		L*(H2*B	L*B*H3	(埋戻し	H≦1.5	1.5 <h≦2.0< td=""><td>2.0<h≦2.5< td=""><td>2.5<h≦3.0< td=""><td>3.0<h≦3.5< td=""><td>3.5<h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5<h≦5.0< td=""><td></td></h≦5.0<></td></h≦4.0<></td></h≦3.5<></td></h≦3.0<></td></h≦2.5<></td></h≦2.0<>	2.0 <h≦2.5< td=""><td>2.5<h≦3.0< td=""><td>3.0<h≦3.5< td=""><td>3.5<h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5<h≦5.0< td=""><td></td></h≦5.0<></td></h≦4.0<></td></h≦3.5<></td></h≦3.0<></td></h≦2.5<>	2.5 <h≦3.0< td=""><td>3.0<h≦3.5< td=""><td>3.5<h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5<h≦5.0< td=""><td></td></h≦5.0<></td></h≦4.0<></td></h≦3.5<></td></h≦3.0<>	3.0 <h≦3.5< td=""><td>3.5<h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5<h≦5.0< td=""><td></td></h≦5.0<></td></h≦4.0<></td></h≦3.5<>	3.5 <h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5<h≦5.0< td=""><td></td></h≦5.0<></td></h≦4.0<>	4.0 < H≦4.5	4.5 <h≦5.0< td=""><td></td></h≦5.0<>	
				(m)	(m)	(m)	(個)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)			-A)		/0.90)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
																		ļ		<b></b>			ļ				
S9548-1-1	NuS9540-1-1-1	~	Nr.59540-1-2-1	49.30	0.60	48.70	1	1.306	1.589	1.448		0.20	0.85	60.7	48.70	15.4	35.3	21.5	49.30								砂利復旧
	ļ																	ļ	ļ	ļ			ļ	ļ			
S9548-1-2	Na.59540-1-2-1	~	E94.59567-1+1	4.00	0.60	3.40	1	1.589	1.599	1.594		0.24	0.95	6.1	3.40	1.4	3.6	2.1		4.00							砂利復旧
					ļ									ļ				<b></b>	ļ	ļ			ļ	ļ			
S9567-1	E5%:59567-1+1	~	Ns.S9567-1-2	4.50	0.60	3.90	1	1.619	1.632	1.626		0.24	0.95	7.0	3.90	1.6	4.2	2.3		4.50							砂利復旧
	<b></b>																				ļ		<b></b>	<b></b>			T-1-7-1-7-1-1-1
S9567-1	NLS9567-1-2	~	No.9567-1-3	43.50	0.60	42.90	1	1.632	1.770	1.701		0.20	0.95	70.3	42.90	15.3	45.3	20.0		43.50							砂利復旧
S9567-1				40.00	0.60	39.40	1	1.790	1.920	1.855		0.20	0.95	70.5	39.40	14.1	47.5	17.7	·	40.00	ļ		<del> </del>	<b></b>			砂利復旧
39307-1	Na.S9567-1-3	~	Ns. S9567-1-4	40.00	0.60	39.40		1.790	1.920	1.855		0.20	0.95	70.5	39.40	14.1	47.5	17.7		40.00							砂州接口
S9567-1		~		23.00	0.60	22.40	1	1.920	1.905	1.913		0.20	0.95	41.8	22.40	8.1	28.6	10.0		23.00	ļ		<b>†</b>	<del> </del>	ļ		砂利復旧
03307 1	NLS9567-1-4		N0.9368-2-1	20.00	0.00	22.40		1.020	1.500	1.510		0.20	0.50	71.0	22.40	0.1	20.0	10.0		20.00							砂竹板山
9568-2	No 9568-2-1	~	No.9568-1-	4.00	0.90	3.10	2	2.023	2.083	2.053		0.24	0.95	7.8	3.10	1.4	5.3	1.9		***************************************	4.00		†·····				砂利復旧
																											2 17 (2) [
S9568 -1-1-1	No.S9568 -1-1-1-1	~	No.S9568 -1-1-2-1	17.00	0.60	16.40	1	1.766	1.306	1.536		0.20	0.95	24.8	16.40	6.0	15.0	8.1		17.00							砂利復旧
S9568 -1-1-2	No.S9568 -1-1-2-1	~	No.9583-2- 1	21.40	0.45	20.95	1	2.526	1.306	1.916		0.20	0.95	39.0	20.95	7.5	26.6	9.4		21.40							砂利復旧
59568	<u> </u>				<u> </u>	<u> </u>	<u></u>		<u> </u>					<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>							
59568 -1-1-2	No.S9568 -1-1-2-1	~	No.9583-2- 1	2.60	0.45	2.15	1	2.526	1.306	1.916	0.05	0.24	0.95	4.6	2.15	0.9	3.0	1.3		2.60							本復旧
<u> </u>	<u> </u>				<b> </b>	<b> </b>	ļ		<b> </b>	ļ				<b></b>	<b></b>	<b>.</b>	<b></b>	<b></b>	<b></b>	<u> </u>	<u> </u>	<b> </b>	<b></b>	<b></b>	<b> </b>	<u> </u>	
小計				209.30		203.30									203.30	71.70	214.40	94.30	49.30	156.00	4.00						

				管	布設工	
n#	۸.		7-7	_		
路	紡	ŧ	延	長	209.30	m
管	橥	į	延	長	203.30	m
可	۲	う	継	手	11	個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個

	管路土工													
		計	採用											
管路掘削	BH0.28m3	332.6	333	m3										
発生土埋戻し	BH0.28m3	214.4	214	m3										
発 生 土 処 分	BH0.28m3	94.3	94	m3										

	管基礎エ	:		
(再生砕石)	W=950	計	採用	
砕 石 基 礎 ( m )	BH0.28m3	154.6	154.6	m
(再生砕石)	W=850			
砕 石 基 礎 ( m )	BH0.28m3	48.7	48.7	m
(再生砕石)	W=950			
砕石基礎(m3)	BH0.28m3	56.3	56	m3
(再生砕石)	W=850			
砕石基礎(m3)	BH0.28m3	15.4	15	m3

	44.04 I Z		
	管路土留工		
素堀		採用	
H≦1.5	49.30	49.3	m
L=2.00m	<u></u>		
1.5 <h≦2.0< td=""><td>156.00</td><td>156.0</td><td>m</td></h≦2.0<>	156.00	156.0	m
L=2.50m	<u></u>		
2.0 <h≦2.5< td=""><td>4.00</td><td>4.0</td><td>m</td></h≦2.5<>	4.00	4.0	m
L=3.00m	<u></u>		
2.5 <h≦3.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦3.0<>			m
L=3.50m	<u></u>		
3.0 <h≦3.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦3.5<>			m
L=4.00m	<u></u>		
3.5 <h≦4.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦4.0<>			m
L=4.50m			
4.0 <h≦4.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦4.5<>			m
L=5.00m			
4.5 <h≦5.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦5.0<>			m



		PF	RP	200	mm	206	mm		0.033		(西側	リサーt	ごス管	2/2)													
路		人		路	人	管			削 深	平	道路和	重別	掘	管路掘削				発生土処分			•		管路土留.			<u> </u>	
線 番 号		孔 番		線 延	孔 減	渠 延 長	可とう 継手	上流	下流	掘均	舗装厚	路 盤 厚	削幅	(m3) H1=H-	(m)	(m3) H2=	発生土 H3=H-(+1	(m3) 管路掘削	矢板無し	,		たて	込み簡易	· 土留			
号		号		長	長	長		エル	1 ///	深	厚	厚	押田	t1		0.406	+t2+H2)			L=2.00m	L=2.50m	L=3.00m	L=3.50m	L=4.00m	L=4.50m	L=5.00m	備考
				L	- 1	L1		h1	h2	Н	t1	t2	В	L*B*H1		L*(H2*B	L*B*H3	(埋戻し	H≦1.5	1.5 <h≦2.0< th=""><th>2.0 &lt; H≦2.5</th><th>2.5 &lt; H≦3.0</th><th>3.0 &lt; H≦3.5</th><th>3.5<h≦4.0< th=""><th>4.0 &lt; H≦4.5</th><th>5 4.5 &lt; H≦5.0</th><th></th></h≦4.0<></th></h≦2.0<>	2.0 < H≦2.5	2.5 < H≦3.0	3.0 < H≦3.5	3.5 <h≦4.0< th=""><th>4.0 &lt; H≦4.5</th><th>5 4.5 &lt; H≦5.0</th><th></th></h≦4.0<>	4.0 < H≦4.5	5 4.5 < H≦5.0	
				(m)	(m)	(m)	(個)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)			-A)		/0.90)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
583-1	No.9583-1-1	~	No.9583-2-1-1	3.50	0.90	2.60	2	2.743	2.660	2.702	0.05	0.24	0.95	8.8	2.60	1.2	6.7	1.4				3.50					本復旧
33-2-1	No.9583-2-1-1	~	No3583-2-1-1-1	2.50	0.45	2.05	1	2.940	1.938	2.439	0.05	0.24	0.95	5.7	2.05	0.9	4.1	1.1		<u></u>	2.50						本復旧
							ļ																				
33-2-1	No.9583-2-1-1	~	No9582-2-1-1-1	19.00	0.15	18.85		2.940	1.938	2.439		0.20	0.95	44.0	18.85	6.7	33.1	7.2			19.00						砂利復旧
3-3-1-1	No.3502-2-1-1-1	~	No.9583-2-1+1-2	18.00	0.30	17.70		1.938	1.358	1.648		0.20	0.95	28.2	17.70	6.3	17.8	8.4		18.00							砂利復旧
3-3-1-1	No3502-2-1+1-2	~	No.3582-2-1-1-2	16.50	0.30	16.20		1.358	1.321	1.340		0.20	0.85	18.8	16.20	5.1	10.3	7.4	16.50								砂利復旧
3-3-1-1	No.9583-0-1-1-0	~		9.00	0.60	8.40		1.321	1.386	1.354		0.20	0.85	10.4	8.40	2.8	5.7	4.1	9.00	<u> </u>							砂利復旧
				0.00	0.00	0.10		11021	1.000	1.001		0.20	0.00		0.10		0.7		0.00								N TIKIH
3-3-1-2	No.9583-3-1-2-1	~	No.9583-4-1	3.80	0.90	2.90	1	1.366	1.395	1.381		0.24	0.85	4.5	2.90	1.2	2.4	1.8	3.80								砂利復旧
								ļ						ļ	<b></b>		ļ			ļ						ļ	
	<u> </u>					<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>			<u> </u>	<u></u>						<u></u>					<u> </u>	<u></u>	<u> </u>	
							<u> </u>																			<u> </u>	
小計	1			72.30		68.70									68.70	24.20	80.10	31.40	29.30	18.00	21.50	3.50	ĺ				1

				管	布設工	
					т ве	
路	紡	Į	延	長	72.30	m
管	橥	į	延	長	68.70	m
可	٢	う	継	手	4	個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個

管種

管径

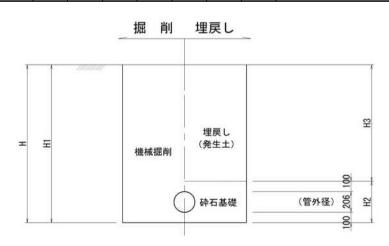
管外径

管基礎部管控除A

	管路土工													
		計	採用											
管路掘削	BH0.28m3	120.4	120	m3										
発生土埋戻し	BH0.28m3	80.1	80	m3										
発 生 土 処 分	BH0.28m3	31.4	31	m3										

管基礎工											
(再生砕石)	W=950	計	採用								
砕 石 基 礎 ( m )	BH0.28m3	41.2	41.2	m							
(再生砕石)	W=850										
砕 石 基 礎 ( m )	BH0.28m3	27.5	27.5	m							
(再生砕石)	W=950										
砕石基礎(m3)	BH0.28m3	15.1	15	m3							
(再生砕石)	W=850										
砕石基礎(m3)	BH0.28m3	9.1	9	m3							

	管路土留工		
素堀		採用	
H≦1.5	29.30	29.3	m
L=2.00m			
1.5 <h≦2.0< td=""><td>18.00</td><td>18.0</td><td>m</td></h≦2.0<>	18.00	18.0	m
L=2.50m			
2.0 <h≦2.5< td=""><td>21.50</td><td>21.5</td><td>m</td></h≦2.5<>	21.50	21.5	m
L=3.00m			
2.5 <h≦3.0< td=""><td>3.50</td><td>3.5</td><td>m</td></h≦3.0<>	3.50	3.5	m
L=3.50m			
3.0 <h≦3.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦3.5<>			m
L=4.00m			
3.5 <h≦4.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦4.0<>			m
L=4.50m			
4.0 <h≦4.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦4.5<>			m
L=5.00m			
4.5 <h≦5.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦5.0<>			m



(東側サービス管 1/2)

		Р	RP	200	mm	206	mm		0.033	m <sup>2</sup>	(果修	リサー	ヒス官	1/2)													
路		人		路	人	管		掘削	削深	平	道路和	重別	10	管路掘削	管	基礎	埋戻し(m3)	発生土処分	素堀			f	管路土留口	E.			
線		孔		線	孔	渠延	可とう			掘均	舗	路	掘	(m3)	(m)	(m3)	発生土	(m3)	矢板無し			たて	込み簡易	土留			
番号		番		延	減 長	延長	継手	上流	下流	削	装	盤厚	幅	H1=H-		H2=	H3=H-(t1	管路掘削									備考
75				区	区	X				深	厚	厚	 	t1	ļ	0.406	+t2+H2)	-		L=2.00m	L=2.50m	L=3.00m	L=3.50m	L=4.00m	L=4.50m	L=5.00m	
				L	- 1	L1		h1	h2	Н	t1	t2	В	L*B*H1		L*(H2*B	L*B*H3	(埋戻し	H≦1.5	1.5 <h≦2.0< td=""><td>2.0<h≦2.5< td=""><td>2.5<h≦3.0< td=""><td>3.0<h≦3.5< td=""><td>3.5<h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5 &lt; H≦5.0</td><td></td></h≦4.0<></td></h≦3.5<></td></h≦3.0<></td></h≦2.5<></td></h≦2.0<>	2.0 <h≦2.5< td=""><td>2.5<h≦3.0< td=""><td>3.0<h≦3.5< td=""><td>3.5<h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5 &lt; H≦5.0</td><td></td></h≦4.0<></td></h≦3.5<></td></h≦3.0<></td></h≦2.5<>	2.5 <h≦3.0< td=""><td>3.0<h≦3.5< td=""><td>3.5<h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5 &lt; H≦5.0</td><td></td></h≦4.0<></td></h≦3.5<></td></h≦3.0<>	3.0 <h≦3.5< td=""><td>3.5<h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5 &lt; H≦5.0</td><td></td></h≦4.0<></td></h≦3.5<>	3.5 <h≦4.0< td=""><td>4.0 &lt; H≦4.5</td><td>4.5 &lt; H≦5.0</td><td></td></h≦4.0<>	4.0 < H≦4.5	4.5 < H≦5.0	
				(m)	(m)	(m)	(個)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)			-A)		/0.90)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	
																				ł							
S9548-2	NLS9548-2-1	~	Ns.S9567-2-1	50.80	0.60	50.20	1	1.306	1.594	1.450		0.20	0.85	62.6	50.20	15.9	36.4	22.2	50.80								砂利復旧
S9567-2		~		47.90	0.60	47.30	1	1.614	1.774	1.694		0.20	0.95	77.1	47.30	16.9	49.5	22.1		47.90							砂利復旧
55007 Z	NLS9567-2-1		NLS9567-2-2	47.50	0.00	47.00		1.014	1.774	1.054		0.20	0.55	77.1	47.00	10.5	43.0	22.1		47.50							沙竹皮山
S9567-2	Ns.S9567-2-2	~	Ns. S9567-2-3	39.00	0.60	38.40	1	1.774	1.889	1.832		0.20	0.95	67.9	38.40	13.8	45.4	17.5		39.00							砂利復旧
					ļ							ļ 	ļ		<u> </u>					ļ						ļ	
S9567-2	Ns.S9567-2-3	~	Ns. S9567-2-4	17.00	0.60	16.40	1	1.909	1.964	1.937		0.20	0.95	31.3	16.40	6.0	21.5	7.4		17.00							砂利復旧
					<b></b>	ļ						! !	 	ļ	ļ			ļ		ļ	<b></b>						
S9567-2	Ns. S9567-2-4	~	No.9601-4-1	4.90	0.60	4.30	1	1.964	1.909	1.937		0.20	0.95	9.0	4.30	1.7	6.2	2.1		4.90							砂利復旧
S9601-4			No.9568-1-	6.00	0.90	5.10	2	1.929	1.979	1.954		0.24	0.95	11.1	5.10	2.1	7.5	2.8		6.00							砂利復旧
39001-4	Na.S9601-4-1	~	1	6.00	0.90	5.10		1.929	1.979	1.904		0.24	0.95	11.1	5.10	2.1	7.5	2.8		6.00							<sup></sup> 발한정다
S9568 -1-2-1	Na.S9568 -1-2-1-1	~	No.S9568 -1-2-2-1	17.00	0.60	16.40	1	1.756	1.306	1.531		0.20	0.95	24.7	16.40	6.0	14.9	8.1	······	17.00	ļ						砂利復旧
												<u> </u>															
S9568 -1-2-2		~	NuS9604-1-1	21.00	0.45	20.55	1	2.516	1.306	1.911		0.20	0.95	38.1	20.55	7.4	26.0	9.2		21.00							砂利復旧

2.55

3.00

204.20

1.4

72.30

7.9

3.5

5.5

216.40

1.8

3.00

3.90

管 布 設 工												
路線延	長	210.50	m									
		210.00										
管 渠 延	長	204.20	m									
可とう糸	継 手	12	個									
本管用日	曲 管											
			個									
本管用日	曹											
			個									
本管用日	曲管											
			個									
本管用日	曲 管											
			個									

9604-1

小計

管種

管径

3.00

3.90

210.50

0.45

0.90

2.55

204.20

3.00 2

管外径

管基礎部管控除A

	管路土工													
		計	採用											
管路掘削	BH0.28m3	335.0	335	m3										
発生土埋戻し	BH0.28m3	216.4	216	m3										
発 生 土 処 分	BH0.28m3	94.6	95	m3										

1.306 1.911

2.176 2.206 2.191

0.05

0.24 0.95

0.05 0.24 0.95

2.516

	管基礎エ			
(再生砕石)	W=950	計	採用	
砕石基礎(m)	BH0.28m3	154.00	154.0	m
(再生砕石)	W=850	[		
砕石基礎(m)	BH0.28m3	50.2	50.2	m
(再生砕石)	W=950			
砕石基礎(m3)	BH0.28m3	56.4	56	m3
(再生砕石)	W=850	ļ		
砕石基礎(m3)	BH0.28m3	15.9	16	m3

,	管路土留工		
素堀		採用	
H≦1.5	50.80	50.8	m
L=2.00m			
1.5 <h≦2.0< td=""><td>155.80</td><td>155.8</td><td>m</td></h≦2.0<>	155.80	155.8	m
L=2.50m			
2.0 <h≦2.5< td=""><td>3.90</td><td>3.9</td><td>m</td></h≦2.5<>	3.90	3.9	m
L=3.00m			
2.5 <h≦3.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦3.0<>			m
L=3.50m			
3.0 <h≦3.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦3.5<>			m
L=4.00m			
3.5 <h≦4.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦4.0<>			m
L=4.50m			
4.0 <h≦4.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦4.5<>			m
L=5.00m	<u> </u>		
4.5 <h≦5.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦5.0<>			m



本復旧

本復旧

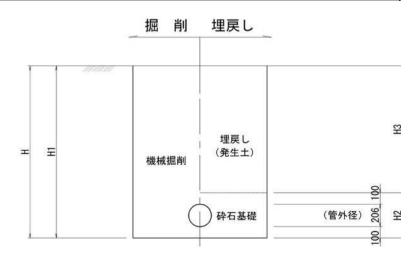
		管	種	管	径	管ケ	卜径	管基	礎部管控	≌除A	(古相	リサーし				<b>L</b>	<b>у</b> —ні	,, _,										
		PF	RP	200	mm	206	mm		0.033	m <sup>2</sup>	(果)	.j	- ヘE	2/2)														
路		人		路	人	管		掘肖	1 深	平	道路和	重別	+==	管路掘削			埋戻し(m3)						管路土留口					
線		孔		線	孔 減	渠	可とう 継手			掘均	舗	路	掘削	(m3)	(m)	(m3)	発生土		矢板無し			たて	込み簡易	土留				
番号		番号		延 長	長	延 長	極于	上流	下流	削	装 厚	盤厚	幅	H1=H-			H3=H-(t1	管路掘削			ı	1	1	ı	1	1	備考	
										深				t1		0.406	+t2+H2)	-					L=3.50m					
				L	1	L1		h1	h2	Н	t1	t2	В	L*B*H1		L*(H2*B	L*B*H3						3.0 < H≦3.5					
				(m)	(m)	(m)	(個)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)			-A)		/0.90)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)	(m)		
9583 -3-2-1	No.9583	~	No.9583	17.00	0.60	16.40	1	1.246	1.296	1.271		0.20	0.85	18.4	16.40	5.3	9.6	7.7	17.00	<b></b>							砂利復旧	
																											2 13 20.0	
9583 -3-2-1	No.9583 -3-2-1-3	~	No.9583 -3-2-2-1	10.00	0.90	9.10	2	1.316	1.366	1.341		0.20	0.85	11.4	9.10	3.1	6.2	4.5	10.00								砂利復旧	
9583																				ļ	 							
-3-2-2	No.9583 -3-2-2-1	~	No.9583-4- 1	3.80	0.90	2.90	2	1.386	1.395	1.391		0.24	0.85	4.5	2.90	1.2	2.4	1.8	3.80								砂利復旧	
					ļ									ļ						ļ	ļ	<b></b>	ļ	ļ				
9583-4	No.9583-4-1	~	No.9584-1	26.50	0.45	26.05	1	1.415	1.563	1.489		0.24	0.85	33.5	26.05	8.3	19.0	12.4	26.50								砂利復旧	
9583-4		~		3.00	0.45	2.55	1	1.415	1.563	1.489	0.05	0.24	0.85	3.7	2.55	0.9	2.0	1.5	3.00	<del> </del>			<b></b>	<b></b>			本復旧	
3303 4	No.9583-4-1		No.9584-1	3.00	0.43	2.00	'	1.413	1.505	1.403	0.03	0.24	0.00	3.7	2.55	0.9	2.0	1.5	3.00								<b>个</b> 技山	
9584	No.9584-1	~	No.9588-1	13.20	0.45	12.75	1	1.583	1.929	1.756	0.05	0.24	0.95	21.4	12.75	4.7	13.3	6.6		13.20							本復旧	
9584	No.9584-1	~	No.9588-1	8.30		8.30		1.583	1.929	1.756		0.24	0.95	13.8	8.30	2.9	8.8	4.0		8.30							砂利復旧	
																			ļ	ļ	ļ		ļ	ļ				
9584	No.9584-1	~	No.9588-1	3.60	0.45	3.15	1	1.583	1.929	1.756	0.05	0.24	0.95	5.8	3.15	1.3	3.6	1.8		3.60							本復旧	
					<b></b>		·												<b></b>	<del> </del>		ļ	<b> </b>	<b> </b>				
																												_
小計				85.40	<u> </u>	81.20								·····	81.20	27.70	64.90	40.30	60.30	25.10	<u> </u>			<u> </u>				

				ht-	=n _	
				管	布設工	
路	絼	1	延	長	85.40	m
管	橥	į	延	長	81.20	m
可	٢	う	継	手	9	個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個
本	管	用	曲	管		
						個

				管路土エ			
					計	採用	
管	路	掘	削	BH0.28m3	112.5	113	m3
					ļ		
発	生土	埋月	夏し	BH0.28m3	64.9	65	m3
発	生土	- 処	分	BH0.28m3	40.3	40	m3

	管基礎コ	_		
(再生砕石)	W=950	計	採用	
砕石基礎(m)	BH0.28m3	24.20	24	m
(再生砕石)	W=850			
砕石基礎(m)	BH0.28m3	57.00	57.0	m
(再生砕石)	W=950			
砕石基礎(m3)	BH0.28m3	8.9	9	m3
(再生砕石)	W=850	ļ		
砕石基礎(m3)	BH0.28m3	18.8	19	m3

	管路土留工		
素堀		採用	
H≦1.5	60.30	60.3	m
L=2.00m			
1.5 <h≦2.0< td=""><td>25.10</td><td>25.1</td><td>m</td></h≦2.0<>	25.10	25.1	m
L=2.50m			
2.0 <h≦2.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦2.5<>			m
L=3.00m			
2.5 <h≦3.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦3.0<>			m
L=3.50m			
3.0 <h≦3.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦3.5<>			m
L=4.00m			
3.5 <h≦4.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦4.0<>			m
L=4.50m			
4.0 <h≦4.5< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦4.5<>			m
L=5.00m			
4.5 <h≦5.0< td=""><td></td><td></td><td>m</td></h≦5.0<>			m



## 1号マンホール計算書(1/2)

マン	Д	流出	管		济	充入管			To Date	副管		調	釦	<u></u>	底						マンホ・	ール側:	塊						調整			調整		削		
ホ 	孔	内径										整	THE STATE OF THE S					躯体	1	,		直	壁	1		斜星	<u>ŧ</u>		リン			金		孔		備
ル	深	mm	管種	内径	管種	管底高	落差	内径	管種	管底高	落差		T-14 120	T-25 120	版 130	600	900	1200	1500	1800	600	900	1200	1500	300	450	600	50	グ 100	150	25	``	VU	PRP	VU	考
番号		管底高										高	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	φ 150	$\phi$ 200	$\phi$ 250	.,
ち S9548-1-1.路線	m	m		mm		m	mm	mm		m	mm	mm	組	組	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	箇所	箇所	箇所	
No.S9548		200			<u> </u>							<b> </b>			<u> </u>				ļ !	<del> </del> -		<del> </del>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	<del> </del> -	<del> </del>	ļ	<del> </del>		<del>  </del>		<u></u>		耐スリップ防止機能
-1-1-1 S9567-1路線	1.20	1.306	PRP										1		1	1				-		-		-			1		2		1	$\vdash \vdash$	$\dashv$	$\dashv$	_	
		200		既設200	PRP	89.344	200		<u> </u>	 	 	ļ			ļ				ļ	<del> </del>	ļ	<del> </del>	<del> </del>	<u> </u>		<u> </u>	<del> </del>	ļ	<u> </u>	<del> </del>	ļ	<del> </del>				
既No.S 9567-1-1	1.52	89.144	PRP	200	PRP	89.164	20													<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>			<u> </u>		$\sqcup$		1		
S9567-1路線		200													ļ				<u> </u>	<u> </u>			<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>						
No.S9567 -1-3	1.69	88.883	PRP	200	PRP	88.903	20					40	1		1			1							1				2			1		1	i	耐スリップ防止機能
9568-2路線		200		将来200	PRP	88.470	20																													
No.9568 -2-1	1.92	88.450	HP	200	PRP	88.568	118					20	1		1			1	ļ	<u> </u>		<u> </u>	İ	ļ		†	T	1	ļ	1	1			1		耐スリップ防止機能
9568-1路線	1.92		ПР	200	PRP	88.534	2630	150	VU	85.954	2580	20	'					1						<del>                                     </del>					<del>                                     </del>	<u> </u>	•					
既No.9568		250		250	HP	85.924	20												ļ	<del> </del>		<del> </del>	<del> </del> -	<u> </u>		<del> </del>	<del> </del>	<del> </del>	<del> </del>	<del> </del>		<b> </b>				
-1-1 S9568 -1-1-2路線	4.51	85.904	HP	200	PRP	88.430	2526	150	VU	85.954	2476								<u> </u>			-	-			-	-		-	-		$\vdash \vdash$	$\dashv$	2	$\dashv$	
No.S9568		200			 				<u> </u>						ļ				<b> </b>	<del> </del>		<del> </del>	ļ	ļ		<u> </u>	<del>-</del>	<del> </del>	ļ	<del> </del>		<del>  </del>		<u></u>		耐スリップ防止機能
-1-1-2-1 9583-2-1路線	2.42	87.237	PRP	200	PRP	88.457	1220	150	VU	87.287	1170	20	1		1				<u> </u>	1		<u> </u>	<u> </u>	<u>i                                     </u>		1	1		2	<u> </u>	1	$\vdash \vdash$	1	1		
		200		200	PRP	87.117	1704	150	VU	85.463	1654	ļ			ļ	ļ			ļ	<u> </u>		ļ	<u> </u>	<u> </u>	· <del> </del>	<u> </u>	<del>-</del>	ļ	ļ	ļ		<u> </u>				
No.9583 -2-1-1 S9583	2.84	85.413	PRP	200	PRP	85.693	280					40		1	1				1		1			ļ			1		ļ	1		1	1	2		耐スリップ防止機能
-3-1-2路線		250										ļ							<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>						
No.9583 -3-1-2-1	1.28	85.067	PRP	200	PRP	85.087	20					30	1		1		1								1				1			1		1		耐スリップ防止機能
K9588路線		250																																		
既No.K9588-1	2.06	84.505	PRP	200	PRP	84.734	229												ļ			1	<u> </u>			İ	<u> </u>			Ť				1		
	2.00	04.505	PRP	200	PRP	04./34	229																				İ									
									<u> </u>			<del> </del>				<b> </b>			<b> </b> -	<del> </del>	<del> </del> -	<del> </del>	<del> </del>	ļ	-	<b> </b>	<del> </del>	<del> </del>	<u> </u>	<b>†</b>	<b> </b>					
									<u> </u>	]		<u> </u>										-		<u> </u>		-			<u> </u>			一	$\dashv$	$\dashv$	$\dashv$	
-	マンホール	設置工 深さ	3m以下		箇所	転落防止	梯子(深さ2	2m以上)		組	小言	+	5	1	6	1	1	2	1	1	1				,		2 2	,	7	, ,	3	3	2	10		
マンホール	ル設置エ	深さ 3m以.	上4m以下		箇所	耐ス	リップ防止機	能能		組	11		Ů					_																		
マンホール	ル設置エ	深さ 4m以.	上5m以下		箇所	無」	収縮モルタ	ル		袋									<u> </u>			<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	ļ.			<u> </u>						

## 1号マンホール計算書(2/2)

マン	Д	流出	管		流	入管			Ē	<b>副管</b>	調	鉈		底						マンホ-	ール側:	塊						調整		調整			削			
ホート	孔	内径										整	蓋	E K				躯体				直	壁			斜星	<u> </u>		リン		金			孔		備
ル	深	mm	管種	内径	管種	管底高	落差	内径	管種	管底高	落差		T-14 120	T-25 120	版 130	600	900	1200	1500	1800	600	900	1200	1500	300	450	600	50	グ 100	150	具 25	45	VU	PRP	VU	考
番		管底高										高	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	(mm)	φ 150	$\phi$ 200 $\phi$	250	
号 S9567-2路線	m	m		mm		m	mm	mm		m	mm	mm	組	組	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	箇所	箇所 包	<u> </u>	
No.S9567		200			 															<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	<del> </del>	<del> </del>	<b> </b>	<u> </u> 				<del>-</del>		対スリップ。防止機能
-2-1	1.51	89.149	PRP	200	PRP	89.169	20					10	1		1		1					<u> </u>	<u> </u>			1	<u> </u>		2	<u> </u>	1			1_		17777 103 <u>11</u> 2 100 HC
S9567-2路線		200																		<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>				<u> </u>		
No.S9567 -2-3	1.81	88.694	PRP	200	PRP	88.714	20					10	1		1			1								1			2		1			1	耐	対スリップ <sup>°</sup> 防止機能
9601-4路線		200																																		
No.9601 -4-1	1.83	88.564	PRP	200	PRP	88.584	20					30	1		1			1		<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	ļ		ļ	<u> </u>	<u> </u>	2	<del> </del>		1		1	酥	対スリップ <sup>°</sup> 防止機能
S9568 -1-2-2路線	1.03		PRP	200	PRP	00.304	20					30	'																						+	-
No.S9568		200																		<u> </u>		<u> </u>	<del> </del>	<u> </u>		<u> </u>	<del> </del>	<del> </del>	ļ 	<u> </u>					Tr	対スリップ <sup>°</sup> 防止機能
-1-2-2-1 9604-1路線	2.41	87.257	PRP	200	PRP	88.467	1210	150	VU	87.307	1160	10	1		1					1		<u> </u>	<u> </u>			1			2	-	1		1	1	+	
No.9604		200			 															ļ		<u> </u>	<u> </u>	ļ		<u> </u>	<u> </u>	<del> </del>	ļ	<u> </u>					- I	対スリップ。防止機能
-1-1	2.07	86.267	PRP	200	PRP	87.137	870	150	VU	86.317	820	20	1		1				1	-			-	-		1	<u> </u>		ļ	1	1		1	1		17777 103 <u>11</u> 2 100 HZ
9583-1路線		200																		ļ		ļ	<u> </u>	ļ		ļ	ļ	<u> </u>	ļ	<u> </u>						
既No.9583 -1-1 9583	2.64	85.710	PRP	200	PRP	86.247	537																			<u> </u>							į	2		
9583 -3-2-1路總		200																																		
No.9583 -3-2-1-3	1.21	85.137	PRP	200	PRP	85.157	20					10			4		1			<u> </u>		<u> </u>	<u> </u>	ļ		İ	1		2	<u> </u>	1				耐	対スリッフ <sup>°</sup> 防止機能
9583	1.21		PRP	200	PRP	80.107	20					10				'										'									+	
No.9583		200			 															<u> </u>		<u> </u>	<del> </del>	<u> </u>		<u> </u>	<del> </del>	<del> </del>	<u> </u>	<u> </u>	<del></del>				Ti Ti	対スリッフ <sup>°</sup> 防止機能
9583-4路線	1.28	85.067	PRP	200	PRP	85.087	20					30	1		1	1											1		1			1		1	+	
		200														ļ				<u> </u>		<u> </u>	ļ	<u> </u>	ļ	<u> </u>	ļ	ļ	ļ	<u> </u> 	<u></u>					
No.9583 -4-1	1.31	85.028	PRP	200	PRP	85.058	30					10		1	1		1								1	<u> </u>				1		1		2	mes .	対スリップ <sup>°</sup> 防止機能
9584路線		200																																		
No.9584-1	1.48	84.860	PRP	200	PRP	84.880	20					30		1	1		1									1				1		1		1	祈	<b>対スリップ<sup>°</sup>防止機能</b>
_		ション 没置工 深さ		15	箇所		梯子(深さ2	mU F)	4	組																										
		深さ 3m以.			箇所		リップ防止機		15	組	小計	-	7	2	9	2	3	2	1	1		<u> </u>	<u> </u>		1	7	7 1		11	3	5	4	2	12	$\dashv$	
													10	0	15	_	,		^	,	_						,		00					00		
マンホー	レ設直工	深さ 4m以.	L5m以下		箇所	無り	又縮モルタ	IV.	11	袋	合計	-	12	3	15	3	4	4	2	2	1	1	1	!	3	1 5	9; 3	1	20	1 4	9	б	4	22		

1 号 マン ホール	, 底 部 工 標 準 計 算 書	
略図	計 算 式	数量
	再生砕石基礎 1.10 × 1.10 =	1.21 m2
	インバート コンクリートエ $0.90^2 \times \pi/4 \times 0.27 = 0.172$ $0.172 - (0.20^2 \times \pi/4)/2 \times 0.90 =$	0.16 m3
900	モルタル上塗りエ 0.90 <sup>2</sup> × π/4 = 0.636 0.636 - 0.20 × 0.90 = 0.456	
インバートコンクリートコンクリート	$0.456 + (0.20 \times \pi)/2 \times 0.90 =$	0.74 m2
再生砕石基礎		

既 設 1 号 マ ン オ	マール 底 部 エ 計 算 書	既No.9588−1
略図	計 算 式	数量
1号人孔底部工 (内径 200mm)	コンクリート取壊し 図面より 厚さ 箇所 0.07 × 0.1 × 1 =	人力 0.01 m3
既No.9588-1	図面より 箇所 モルタル上塗りエ 0.07 × 1 =	0.07 m2
取埃し面積	コン殻運搬処理 処分費 コンクリート無筋 係数2.35	0.01 m3 0.02 t
取壊し面積		

外 副 管 設	置工(新設	)段差	=1.0m未満		
略図	項目	形式	計 算 式	数量	里里
	人孔番号		9604-1-1 (0.87)/1	0.870	箇所 m
300	平均副管取付高 副管用90°支管	φ 200 × 150	0.870-0.05	0.82	m 個
	カラー	φ 150用		1	個
	プレーンエンド直管 90°曲管	φ150 φ150用	(0.870-0.003-0.14-0.245-0.05)×1箇所	0.43	m 個
副管用90°支管	キャップ	φ 150用			個
接着受けロカラー : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	コンクリートエ		$((0.30 \times 0.35 - 0.165^2 \times 3.14/4) \times (0.870 - 0.003 - 0.05)$		
245			+(0.30×0.35×0.35))×1箇所	0.1	m <sup>3</sup>
350	型枠工		(0.30×2+0.35)×(0.870-0.003-0.05+0.35)×1箇所	1.1	m²
防護コンクリート	砕石基礎工		0.30×0.35×1箇所	0.1	m <sup>2</sup>

#### 外 副 管 設 置 工 (新設) 段差=1.0m以上、1.5m未満 略 図 項目 形式 計 算 式 数量 人孔番号 S9568-1-1-2-1、S9568-1-2-2-1 2 箇所 平均副管高 (1.22+1.21)/21.215 m 平均副管取付高 1.215-0.05 1.17 m 300 副管用90°支管 $\phi 200 \times 150$ 2 個 カラー φ150用 2 個 プレーンエンド直管 $\phi$ 150 (1.215-0.003-0.14-0.245-0.05)×2箇所 1.55 m 90°曲管 2 個 φ150用 副管用90°支管 キャップ 個 φ150用 接着受け口カラー 90°曲管 コンクリートエ $((0.30 \times 0.35 - 0.165^2 \times 3.14/4) \times (1.215 - 0.003 - 0.05)$ +(0.30×0.35×0.35))×2箇所 $0.3 \text{ m}^3$ 20 型枠工 (0.30×2+0.35)×(1.215-0.003-0.05+0.35)×2箇所 $2.9 m^2$ 防護コンクリート 砕石基礎工 0.30×0.35×2箇所 $0.2 m^2$

外 副 管 設 置 工	(新設) 段	差=1.5 <sub>1</sub>	m以上、2.0m未満		
略図	項目	形式	計 算 式	数量	<b>三</b> 里
300	人孔番号 平均副管高 平均副管取付高 副管用90°支管	φ 200 × 150 φ 150用	9583-2-1-1 (1.714)/1 1.714-0.05	1.714 1.66 1	箇所 m m
	プレーンエンド直管 90°曲管	φ150 φ150用	(1.714-0.003-0.14-0.245-0.05)×1箇所	1.28	m 個
副管用90°支管	キャップ	φ 150用			個
接着受けロカラー 90° 曲管	コンクリートエ		((0.30 × 0.35-0.165^2 × 3.14/4) × (1.714-0.003-0.05)		3
350	型 枠 工		+(0.30×0.35×0.35))×1箇所 (0.30×2+0.35)×(1.714-0.003-0.05+0.35)×1箇所		m <sup>3</sup>
防護コンクリート())	砕石基礎工		0.30×0.35×1箇所	0.1	

#### 外 副 管 設 置 工 (新設) 段差=2.5m以上、3.0m未満 略 义 項目 形 式 計 算 式 数量 既設9568-1-1×2 2 箇所 人孔番号 平均副管高 (2.63+2.526)/2 2.578 平均副管取付高 2.578-0.05 2.53 m 300 副管用90°支管 2 個 $\phi$ 200 × 150 カラー φ 150用 2 個 プレーンエンド直管 $\phi$ 150 (2.578-0.003-0.14-0.245-0.05)×2箇所 4.28 m 90°曲管 φ150用 2 個 キャップ φ150用 個 副管用90°支管 接着受け口カラー $((0.30 \times 0.35 - 0.165^2 \times 3.14/4) \times (2.578 - 0.003 - 0.05)$ コンクリートエ 90°曲管 $0.5 \text{ m}^3$ +(0.30×0.35×0.35))×2箇所 型枠工 (0.30×2+0.35)×(2.578-0.003-0.05+0.35)×2箇所 $5.5 m^2$ 防護コンクリート $0.2 \, \text{m}^2$ 砕石基礎工 0.30×0.35×2箇所

## 塩ビ製マンホール計算書 1/2(参考)

マ	人	流	 出管		流	<del></del> 入管								イ	ンバート	部				立上り部				内蓋	
ン・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・		<i>7</i> /101			<i>7</i> 167	T T	T		<b>1</b>	<b>渋</b> 蓋		起			中 間			屈曲							備
ホー	孔	内径							,	<b></b>		点			点			点							7用
ル		mm	· 管種	内径	管種	管底高	落差		T-14			φ 200			$\phi$ 200			$\phi$ 200						φ 300	
番	深	管底高							150 (mm)	150 (mm)	230 (mm)	255 (mm)	310 (mm)	230 (mm)	255 (mm)	310 (mm)	230 (mm)	255 (mm)	310 (mm)	900 (mm)	1200 (mm)	1500 (mm)	2000 (mm)		考
号	m	m		mm		m	mm		組	組	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	
S9548-1-1 路線		000																							
No.S9548		200	-			<u></u>				ļ		<u></u>	<u></u>		<u></u>										
-1-2-1	1.49	89.184	PRP	200	PRP	89.184			1						1						1			1	
S9567-1路線		200																							
No.S9567			1	·····				1		<u></u>		<u></u>				<u></u>									
-1-2 S9567-1	1.53	89.121	PRP	200	PRP	89.121			1						1						1			1	
路線		200								ļ															
No.S9567 -1-4	1.82	88.683	PRP	200	PRP	88.683			1						1							1		1	
S9568-1				200		35.555																			
-1-1路線 No.S9568		200	-			<u> </u>							ļ		ļ										
-1-1-1-1	1.66	88.627	PRP						1			1										1		1	
S9583 -3-1-1路		200																							
線 No.9583		200	1					1		İ		ļ Ī	<u> </u>			<u> </u>									
-3-1-1-1 59583	1.84	85.305	PRP	200	PRP	85.305			1						1							1		1	
-3-1-1路 線		200							<u></u>	<u></u>		<u></u>	<u> </u>		<u></u>	<u> </u>									
No.9583 -3-1-1-2	1.26	85.215	PRP	200	PRP	85.215			1						1					1				1	
S9583 -3-1-1路	1.20	00.210	110	200	TIM	03.213									<u> </u>									'	
線 No.9583		200	-						<b></b>		<u> </u>		ļ		<u> </u>	<u> </u>									
-3-1-1-3	1.22	85.132	PRP	200	PRP	85.132			1						1					1				1	
			1									ļ				<u> </u>									
		14	등다 베크 > . 土	11 記墨子 次	ı+																				
	本管φ	표 150、200	直に 殺 インホー	ル設置工深		φ 250		小計	7	0	0	1	0	0	6	0	0	0	0	2	2	3	0	7	
~2.00m		箇所		~2.00m		箇所																			
2.01~3.50m		箇所		2.01~3.50m		箇所																			
~2.00m		箇所	(底部会合)	~2.00m		箇所	(底部会合)																		
2.01~3.50m		箇所	(底部会合)	2.01~3.50m		箇所	(底部会合)																		
2.01 0.00111		四1/1	()의마조디/	2.01 0.00111		리기	()보다 그	l	1	:	l	:	:	1	:	:	· · · · · ·								

## 塩ビ製マンホール計算書 2/2(参考)

マ	人	**	ulu Mr		**	3.6%			インバート					·部				立上り部				内蓋			
ン		流	出管		流	入管 -	1		1	<b>失</b>		起			中			屈:							
ホ	孔	内径							1	눞		起 点			間 点			曲 点							備
1		mm	hh 14	内径	管種	管底高	落差		T-14	T-25	φ 150	φ 200	φ 250	φ150	φ 200	φ 250	φ 150	φ 200	φ 250					φ 300	
ル	深	管底高	- 管種						150	150	230	255	310	230	255	310	230	255	310	900	1200	1500	2000		考
番号									(mm) 組	(mm) 組	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	(mm) 個	個	
S9548-2-1	m	m		mm		m	mm		和且	桕	旭	旭	10	旭	旭	10	10	旭	旭	旭	旭	1101	旭	旭	
路線		200										<u></u>	<u></u>		<u></u>	<u></u>				ļ	<u></u>	<u> </u>			
No.S9548 -2-1	1.20	89.677	PRP						1			1								1				1	
S9567-2 路線		200																							
No.S9567 -2-2	1.67	88.909	PRP	200	PRP	88.909			1						1							1		1	
S9567-2 路線																									
No.S9567			Ī																						
-2-4 S9568	1.86	88.609	PRP	200	PRP	88.609			1				<u> </u>		1	<u> </u>					<u> </u>	1		1	
-1-2-1路 線		200																							
No.S9568 -1-2-1-1	1.05	00.007	DDD						4			4										4			
59583	1.65	88.637	PRP						1			1										1		'	
-3-2-1路 線		200																							
No.S9583 -3-2-1-2	1.14	85.327	PRP	200	PRP	85.432			1						1					1				1	
	1.14	00.027	110	200	110	00.402									<u> </u>					'					
			4									ļ			ļ						ļ				
-			-	<b></b>								<u> </u>			ļ						<u> </u>				
-			+								ļ	<u> </u>	ļ	<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	ļ			ļ					
	+ 佐 1		<b>塩ビ製マンホー</b>	ル設置エ 済 T		5 A 250		,1, =J	_	^	_	_	_	_	_	^		^	^	_	_	_	^	إ	
	≄官Φ	150, 200			- 本目	₹ <b>φ</b> 250		小計	5	0	0	2	0	0	3	0	0	0	0	2	0	3	0	5	
~2.00m	12	簡所		~2.00m	(	0 箇所																			
2.01~3.50m	0	箇所		2.01~3.50m	(	0 箇所																			
~2.00m	0	箇所	(底部会合)	~2.00m	(	0 箇所	(底部会合)																		
2.01~3.50m	C	箇所	(底部会合)	2.01~3.50m	(	0 箇所	(底部会合)	合計	12	0	0	3	0	0	9	0	0	0	0	4	2	6	0	12	

					取	付有	<b>声</b> 調	書					
		占用	]距離	取付領	<b></b>	人孔直接	本管	本管	加重	加重占	i用距離	仮復	
路線番号	人孔 No	左側	右側	左側	右側	接続個数	掘削幅	土被	土被	左側	右側	左側	右側
		L1	L2	n1	n2		W			L1×n1	L2 × n2	L3 = (L1-W/2) × n1	L4 = (L2-W/2) × n2
S9567-1	No. No. \$9567 9567 - -1-2 ~ -1-3		0.75		1		0.95	1.40	1.40		0.75		0.28
S9567-1	'No. No. 9567 9567 -1-3 ~ −1-4		0.75		1		0.95	1.55	1.55		0.75		0.28
9583 -3-2-1	No. No. 9583 9583 -3-2- ~ -3-2-	0.75		1			0.85	0.97	0.97	0.75		0.33	. <b></b>
													<del></del>
合 計					2				1.01		0.75		0.00
					3				1.31		0.75	1箇所当り	0.89

	取付管材料(参考)	
取付管延長 (m/箇所)	0.75 + 0.5 + 1.31 - 1.00	1.56 m/箇所
取付管延長 (m)	1.56 × 3箇所	4.7 m
90°自在支管 φ200×150	1 × 3 箇所- 0 箇所(人孔直接接続分)	3 箇所
60°自在曲管 <b>φ</b> 150	1 × 3 箇所- 0 箇所(人孔直接接続分)	3 箇所
カラー φ150	1 × 3 箇所- 0 箇所(人孔直接接続分)	3 箇所
キャップ φ150	1 × 3箇所	3 箇所
受ロプラグ(ゴム輪付き)	1 × 3箇所	3 箇所
プレーンエント゛直管(m/箇所)	1.56 - ( 0.05 + 0.30 )	1.21 m
プ <sup>ル</sup> ーンエント <sup>*</sup> 直管(m)	1.21 m × 3 箇所	3.6 m

取 付 管 土 工										
土工	計算式	計	採用							
管路掘削 BH=0.13m3	{( 0.75 + 0.55 )× 1/2 × 1.000 }× (0.3+0.50) × 3 箇所	1.56	2 m3							
埋戻 し(再生砂)	{( 0.75 + 0.55 )× 1/2 × 0.365 - 0.165^2 × π/4 }× (0.3+0.50) × 3 箇所	0.52	1 m3							
埋戻 し(発生土)	{( 0.75 + 0.55 )× 1/2 × 0.235 × (0.3+0.50) × 3 箇所	0.37	1 m3							
発生土処分工	残土処分量=掘削土量ー発生土埋戻し/0.9	1.15	1 m3							
発生土処分	ж I m = 1	1.15	1 m3							
埋戻土運搬	発生土埋戻し 0.37 ÷ 0.9	0.41	1 m3							

# 舗装復旧工集計表

工 種	種 別	仮 復 旧	本復旧	取 付 管	計	
舗装版切断	t≦15cm	38.2	44.8		83.0	m
舗装切断濁水処分	t=0.5cm 0.130m3/100m	0.05	0.06		0.11	m3
舗装版破砕	t≦15cm	18.1	219.0		237.1	m2
	BH=0.28m3 4tDT	0.9	11.0		11.9	m3
As殼処分		2.12	25.85		27.97	t
表層	再生密粒度アスコン t=3cm	18.1			18.1	m2
表層	再生密粒度アスコン t=5cm		219.0		219.0	m2
不陸整正	RM-40、3cm(平均)		219.0		219.0	m2
(歩道) 路盤工	再生切込砕石 t=20cm	452.6		0.6	453.2	m2
(歩道) フィルター層	再生砂 t=10cm	452.6		0.6	453.2	m2
(車道) 上層路盤	再生粒調砕石 t=14cm	92.3			92.3	m2
(車道) 下層路盤	再生切込砕石 t=12cm	92.3			92.3	m2

		道路復旧工(仮復旧)		
エ	種	計算式	計	
舗装版切断	t≦15cmまで	舗装箇所路線 両側 19.10 × 2 ※9583-4、9584路線の16.2m舗装箇所については本復旧で計上している舗装版破砕を行ってから施工するものとする	38.2	m
舗装切断濁水処分	t=0.5cm 0.130m3/100m	38.2 × 0.13/100	0.05	m3
		Abbet of the first		
舗装版破砕	t≦15cmまで	舗装箇所路線 掘削幅 19.10 × 0.95	18.1	m2
	BH=0.28m3			
<u></u>	4tDT	with 四個	0.9	m3
		1m3当りの重量		
As殼処分		0.90 × 2.35	2.12	t
表層	再生密粒度As t=3cm	19.10 × 0.95	18.1	m2
<b></b>				
路盤	再生切込砕石 t=20cm	476.40 × 0.95	452.6	m2
<b></b> (歩道)		步道砂利復旧延長 掘削幅		
フィルター層	再生砂 t=10cm	476.40 × 0.95	452.6	m2
(車道)		車道砂利後旧延長 掘削幅 車道砂利後旧延長 掘削幅		
上層路盤	再生粒調砕石 t=14cm	64.00 × 0.95 + 37.10 × 0.85	92.3	m2
(車道)		車道砂利復旧延長 掘削幅 車道砂利復旧延長 掘削幅		
下層路盤	再生切込砕石 t=12cm	64.00 × 0.95 + 37.10 × 0.85	92.3	m2

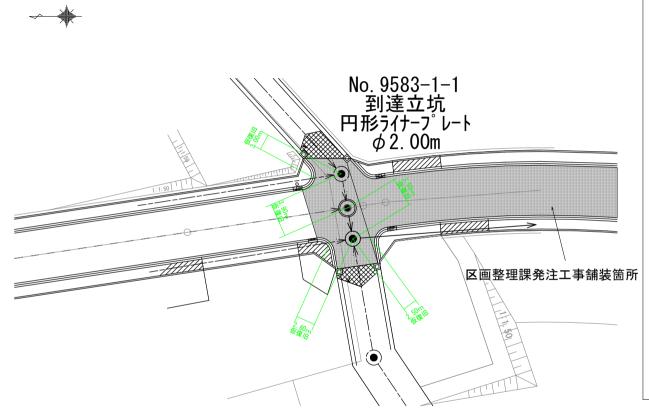
	道罩	各 復 旧 工 (本復旧)		
エ	種	計算式	計	
舗装版切断	t≦15cmまで	図面より 図面より 26.30 + 18.50	44.8	m
<u>舗装切断濁水処分</u>	t=0.5cm 0.130m3/100m	44.8 × 0.13/100	0.06	m3
舗装版破砕	t≦15cmまで	図面より 図面より 62.0 + 157.0	219.0	m2
	BH=0.28m3 4tDT	本復旧面積 舗装厚 219.00 × 0.05	11.0	m3
As殼処分	***************************************	1m3当りの重量 11.0 × 2.35	25.85	t
表層	本復旧 再生密粒度As t=5cm	図面より	219.0	m2
不陸整正	RM-40、3cm(平均)	図面より	219.0	m2

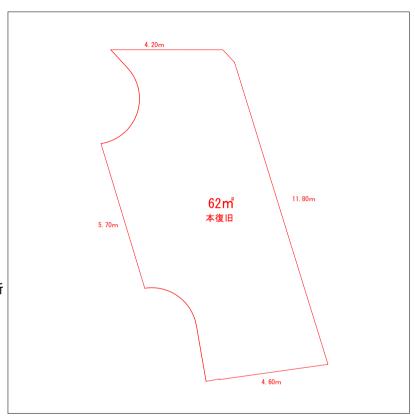
付帯工(取付管)												
工種									計	算	式計	
路盤 再生切込砕石 t=20cm	( 0.75	+	0.55	)×	1/2	×	0.30	×		3 箇所	0.6 m2	
フィルター層 再生砂 t=10cm	( 0.75	+	0.55	)×	1/2	×	0.30	×		3 箇所	0.6 m2	
			_	_	_		_		_			

付帯工(撤去工)												
工種		計算式	計									
	9568-2路線 No.9568-1	高さ 幅 0.583 + 0.583 + 0.95	2.1 m									
	9568-2路線	高さ 幅 箇所 Im3当たりの重量	0.020 t									
スクラップ	No.9568-1	0.583 × 0.95 × 1 × 0.036										
	9583-1路線	高さ 幅	3.4 m									
ライナープレート切断	No.9583-1-1	1.243 + 1.243 + 0.95										
	9583-1路線	高さ 幅 箇所 เพิ่ง当たりの重量	0.043 t									
スクラップ	No.9583-1-1	1.243 × 0.95 × 1 × 0.036										
	9601-4路線	高さ 幅	1.9 m									
ライナープレート切断	No.9568-1-1	0.479 + 0.479 + 0.95										
	9601-4路線	高さ 幅 箇所 1m3当たりの重量	0.017 t									
スクラップ	No.9568-1-1	0.479 × 0.95 × 1 × 0.036										
	上流側 9189-1路線	高さ 幅	2.4 m									
ライナープレート切断	No.9189-1	0.706 + 0.706 + 0.95										
	上流側 9189-1路線	高さ 幅 箇所 1m3当たりの重量	0.025 t									
スクラップ	No.9189-1	0.706 × 0.95 × 1 × 0.036										
		2.1 + 3.4 + 1.9 + 2.4	9.8 m									
		0.020 + 0.043 + 0.017 + 0.025	0.105 t									

平 面 図

拡 大 図





#### 飯能市大字岩沢地内

工事名称	令和7年度公共下水道工事第1工区(岩南)									
図面名称	付帯工求積図	縮	FRFF							
設計年月日	令和 7年 9月	尺	INCL							

飯能市上下水道部下水道課

