更生材料

更生材料	1			1
種目	形状寸法	単位	数量	備考
更生材料	既設管 呼び径250mm	m	39.63	ID10095-10 路線
更生材料	既設管 呼び径250mm	m	47.41	ID10105-10 路線
更生材料	既設管 呼び径250mm	m	43.87	ID10008-10 路線
更生材料	既設管 呼び径250mm	m	40.70	ID10195-20 路線

反転•形成

種目	形状寸法	単位	数量	備考
作 口	ル 1人 リ 広	半四	双 里	η#I 75
	BIT = 0. A/r print a % AV o F o		00.70	Db // do
反転・引込工	既設管 呼び径250mm	m	38.73	ID10095-10 路線
反転・引込エ	既設管 呼び径250mm	m	46.51	ID10105-10 路線
反転・引込エ	既設管 呼び径250mm	m	42.97	ID10008-10 路線
反転・引込工	既設管 呼び径250mm	m	39.80	ID10195-20 路線

反転•形成

又 # L				
種目	形状寸法	単位	数 量	備考
硬化•形成工	既設管 呼び径250mm	m	38.73	ID10095-10 路線
硬化•形成工	既設管 呼び径250mm	m	46.51	ID10105-10 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径250mm	m		ID10008-10 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径250mm	m	39.80	ID10195-20 路線

種目	形状寸法	単位	数量	備考
本管口切断工		箇所	8	
本管口仕上工		箇所	8	
管口仕上材		kg	12.0	
取付管口せん孔仕上工	分割施工	箇所	17	

2

仮設備

以改開				,
種目	形状寸法	単位	数量	備考
仮設備設置·撤去工	設置	回	4	
仮設備設置·撤去工	撤去	回	4	
以及佣权色 淑女工	IRA A	Щ		

換気設備

換気設備		T		
種目	形 状 寸 法	単位	数量	備考
換気設備		式	1	
		1	1	

ا دن

管きょ更生水替工				
種目	形状寸法	単位	数量	備考
▽転·形成用水替	既設管径 φ 250	式	1	
ATE INTOTACE	WHAT II IL Y		·	

種目	形状寸法	単位	数量	備考

1 4

管路土工

官岭工工				
種目	形状寸法	単位	数 量	備考
舗装切断工	t=15cm以下	m	128.00	
舗装版直接掘削積込	t=15cm以下	m2	58.00	
機械掘削工		m3	68.00	
既設公共ます取壊工	構造物取壊	m3	2.00	
残塊運搬処分	無筋Co	m3	2.00	
機械投入埋戻工		m3	40.00	
発生土運搬工		m3	23.00	
残塊運搬処分	AS	m3	2.00	
流用土運搬工	往路	m3	45.00	
流用土運搬工	復路	m3	45.00	
流用土積込工		m3	45.00	
既設管撤去工	陶管 φ 150	m	79.00	
残塊処分	がれき類	m3	2.0	
汚泥処分工		m3	0.12	

取付管布設工

種目	形状寸法	単位	数量	備考
取付管布設及び支管取付	管径 φ 150	箇所	22	
ます設置工	ます径200	箇所	5	

၂ ပ

· 管路土留工

官哈工笛工				
種目	形状寸法	単位	数量	備考
軽量鋼矢板設置撤去	両側H=2.0m以下	m	2.00	
軽量金属支保材設置撤去工	1段	m	2.00	
軽量鋼矢板設置撤去	両側H=2.5m以下	m	6.00	
軽量金属支保材設置撤去工	2段	m	6.00	
軽量鋼矢板設置撤去	両側H=3.0m以下	m	1.00	
軽量金属支保材設置撤去工	2段	m	1.00	

舗装復旧工

種目	形状寸法	単位	数量	備考
表層工(車道部)	t=30	m2	58.00	
下層路盤(車道部)	t=160	m2	58.00	

1 6

-7 -

数量総括表(補助)

更生材料(取付管)

種目	形状寸法	単位	数量	備考
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	1.90	2266 取付管番号
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	7.30	2277 取付管番号
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	3.70	2304 取付管番号
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	6.10	2305 取付管番号
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	6.00	2306 取付管番号
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	1.9	2341 取付管番号
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	7.8	2425 取付管番号
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	11.4	2429 取付管番号
更生材料	既設管 呼び径150mm	m	2.9	2432 取付管番号

反転・形成(取付管)

汉和"沙汉(邓	ויום ויו	1		1	1	1	
種	目		形状寸法	単位	数量		備考
反転・引込工		既設管	呼び径150mm	m	1.60	2266	取付管番号
反転・引込工		既設管	呼び径150mm	m	7.00	2277	取付管番号
反転・引込エ		既設管	呼び径150mm	m	3.40	2304	取付管番号
反転・引込エ		既設管	呼び径150mm	m	5.80	2305	取付管番号
反転・引込工		既設管	呼び径150mm	m	5.70	2306	取付管番号
反転・引込工		既設管	呼び径150mm	m	1.60	2341	取付管番号
反転・引込工		既設管	呼び径150mm	m	7.50	2425	取付管番号
反転·引込工		既設管	呼び径150mm	m	11.10	2429	取付管番号
反転・引込エ		既設管	呼び径150mm	m	2.60	2432	取付管番号

反転・形成(取付管)

種目	形状寸法	単位	数量	備考
硬化•形成工	既設管 呼び径150mm	m	1.60	2266 取付管番号
硬化•形成工	既設管 呼び径150mm	m	7.00	2277 取付管番号
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	3.40	2304 取付管番号
硬化•形成工	既設管 呼び径150mm	m	5.80	2305 取付管番号
硬化•形成工	既設管 呼び径150mm	m	5.70	2306 取付管番号
灰化 形成工	成改官 - 10-12-13-011111	- '''	3.70	2000 机门后留う
硬化·形成工	既設管 呼び径150mm	m	1.60	2341 取付管番号
硬化•形成工	既設管 呼び径150mm	m	7.50	2425 取付管番号
硬化·形成工	既設管 呼び径150mm	m	11.10	2429 取付管番号
硬化・形成工	既設管 呼び径150mm	m	2.60	2432 取付管番号

仕上(取付管)

種	目	形状寸法	単位	数 量	備考
本管口切断工			箇所	9	
			<u> </u>	-	
本管口仕上工			箇所	9	
管口仕上材			kg	8.1	
			1	I	

Ι ∝ .

交通管理工

又进日垤工					
種	目	形状寸法	単位	数量	備考
交通誘導警備員		管渠内面被覆工	式	1	
交通誘導警備員		取付管布設替工(開削工)	式	1	
交通誘導警備員		取付管布設替工(更生工)	式	1	

種目	形状寸法	単位	数量	備考

9

10 -

数量総括表(補助)

準備工

-				
種目	形状寸法	単位	数 量	備考
管きょ洗浄エ	管径800mm未満	m	168	
本管TVカメラ調査エ	管径800mm未満		168	
		m		
既設管内障害物除去工	取付管突出し部	箇所	6	
既設管内障害物除去工	侵入根	箇所	4	
既設管内障害物除去工	モルタル	箇所	4	

技術管理費

1X111 II II I				
種 目	形状寸法	単位	数量	備考
本管TVカメラ調査エ	管径800mm未満	m	168	

11 -

数量総括表(単独)

更生材料

史生材料	1					
種目		形状寸法	単位	数量	備	考
更生材料	既	E設管 呼び径250mm	Э	33.98	ID10096-20	路線
更生材料		[設管 呼び径250mm	m		ID10093-20	路線
			111			
更生材料	既	E設管 呼び径250mm	m	29.99	ID10039-20	路線

反転•形成

種目	形状寸法	単位	数 量	備考
反転・引込工	既設管 呼び径250mm	m	33.08	ID10096-20 路線
反転・引込工	既設管 呼び径250mm	m	43.08	ID10093-20 路線
反転•引込工	既設管 呼び径250mm	m	29.09	ID10039-20 路線

- 12 -

数量総括表(単独)

反転•形成

汉和·加州			1	
種目	形状寸法	単位	数量	備考
硬化•形成工	既設管 呼び径250mm	m	33.08	ID10096-20 路線
硬化•形成工	既設管 呼び径250mm	m	43.08	ID10093-20 路線
硬化・形成工	既設管 呼び径250mm	m	29.09	ID10039-20 路線

仕上

11				
種目	形状寸法	単位	数量	備考
本管口切断工		箇所	6	
本管口仕上工		箇所	6	
		自力		
管口仕上材		kg	9.0	
取付管口せん孔仕上工	分割施工	箇所	7	
			1	1

13

数量総括表(単独)

仮設備

以政脯				
種目	形状寸法	単位	数量	備考
仮設備設置·撤去工	設置		3	
仮設備設置·撤去工	撤去		3	
似故哺故臣・ 版女工	抓公	Ш	3	

換気設備

大文に文				
種目	形状寸法	単位	数量	備考
換気設備		式	1	

14 -

数量総括表(単独)

管きょ更生水替工

種目	形状寸法	単位	数量	備考
反転•形成用水替	既設管径 <i>ϕ</i> 250	式	1	

管路土工

ロルエー					
種目	形状寸法	単位	数 量	備考	
舗装切断工	t=10cm以下	m	40.00		
舗装版直接掘削積込		m2	18.00		
機械掘削工		m3	18.00		
既設公共ます取壊工	構造物取壊	m3	0.30		
残塊運搬処分	無筋Co	m3	0.30		
機械投入埋戻工		m3	9.00		
発生土運搬工		m3	8.00		
残塊運搬処分	AS	m3	1.00		
流用土運搬工	往路	m3	10.00		
流用土運搬工	復路	m3	10.00		
積込工		m3	10.00		
既設管撤去工	陶管 <i>ф</i> 150	m	25.00		
残塊処分	がれき類	m3	0.50		
汚泥処分工		m3	0.04		

数量総括表(単独)

取付管布設工	町	仕	씀	布	訨	т
--------	---	---	---	---	---	---

種目	形状寸法	単位	数量	備考
取付管布設及び支管取付	管径 φ 150	箇所	7	
ます設置工	ます径200	箇所	2	

管路土留工

種目	形状寸法	単位	数量	備考
軽量鋼矢板設置撤去	両側H=2.0m以下	m	2.00	
軽量金属支保材設置撤去工	1段	m	2.00	

舗装復旧工

種目	形状寸法	単位	数 量	備考
表層工(車道部)	t=30	m2	18.00	
	t=160	m2	18.00	
1 100 0 000 1 1 100 007			1111	

16 -

数量総括表(単独)

更生材料(取付管)

		1	
形状寸法	単位	数量	備考
既設管 呼び径150mm	m	6.50	2281 取付管番号
既設管 呼び径150mm	m	2.40	2295 取付管番号
既設管 呼び径150mm	m	5.40	2307 取付管番号
	既設管 呼び径150mm 既設管 呼び径150mm	既設管 呼び径150mm m 既設管 呼び径150mm m	既設管 呼び径150mm m 6.50 既設管 呼び径150mm m 2.40

反転・形成(取付管)

X+4 ///X (4x	13 🗖 /				
種	目	形状寸法	単位	数量	備考
反転・引込エ		既設管 呼び径150mm	m	6.20	2266 取付管番号
反転・引込エ		既設管 呼び径150mm	m	2.10	2295 取付管番号
反転・引込エ		既設管 呼び径150mm		5.10	2307 取付管番号
汉松 引达工		成故官 好び往1300000	m	5.10	230/ 双刊 日田 与

数量総括表(単独)

反転・形成(取付管)

ATA 1018 (4A1) 67					
種目	形状寸法	単位	数量	備	考
硬化•形成工	既設管 呼び径150mm	m	6.20	2266	取付管番号
<u> </u>	WEIGHT 17 O IT TOOMING		0.20	2200	4×11 E E · 1
硬化•形成工	既設管 呼び径150mm	m	2.10	2295	取付管番号
硬化•形成工	既設管 呼び径150mm	m	5.10	2307	取付管番号

仕上

<u> </u>						
種	目	形状寸法	単位	数量	備	考
本管口切断工			箇所	3		
本管口仕上工			箇所	3		
管口仕上げ材			kg	2.7		
					1	

交通管理工				
種目	形状寸法	単位	数量	備考
交通誘導警備員	管渠内面被覆工	式	1	
交通誘導警備員	取付管布設替工(開削工)	式	1	
交通誘導警備員	取付管布設替工(更生工)	式	1	

. 19 –

数量総括表(単独)

準備工

形状寸法	単位	数量	備考
管径800mm未満	m	105	
管径800mm未 満	m	105	
取付管突出し部	固 所	1	
侵入根	箇所		
モルタル	箇所	1	
	管径800mm未満 管径800mm未満 取付管突出し部 侵入根	管径800mm未満 m管径800mm未満 m取付管突出し部 箇所侵入根 箇所	 管径800mm未満 m 105 管径800mm未満 m 105 取付管突出し部 箇所 1 侵入根 箇所

技術管理費

				1
種目	形状寸法	単位	数 量	備考
本管TVカメラ調査エ	管径800mm未満	m	105	

管渠更生工(反転・形成工) 数量計算書

区分	路線	人孔番号 発進側	- 既設管径	路線延長	人孔内径	更生延長	管材延長	反転・引込工	反転•引込工	硬化•形成工	硬化•形成工
区分	番号	光進側 到達側			発進側 到達側			作業時間	日進量	作業時間	日進量
	(No.)	ID 10130-1	(mm)	(m)	(m) 0.90	(m)	(m)	(分)	(m/日)	(分)	(m/日)
単独	ID10096-20	~ ID 10130	250	33.98	0.90 0.90	33.08	33.98				
補助	ID10095-10	ID 10129 ~ ID 10130	250	39.63	0.90	38.73	39.63				
補助	ID10105-10	ID 10136 ~ ID 10142	250	47.41	0.90 0.90	46.51	47.41				
補助	ID10008-10	ID 10008 ~ ID 10009	250	43.87	0.90	42.97	43.87				
単独	ID10093-20	ID 10127 ~ ID 10128	250	43.98	0.90	43.08	43.98				
単独	ID10039-20	ID 10058 ~ ID 10059	250	29.99	0.90	29.09	29.99				
補助	ID10195-20	ID 10274 ~ ID 10275	250	40.70	0.90 0.90	39.80	40.70				_
	合 計			279.56		273.26	279.56				
補助	管種別	200 250 300		171.61		168.01	171.61				
単独	合計	200 250 300		107.95		105.25	107.95				

管渠更生工(仕上・仮設備工) 数量計算書

区分	路線番号	人孔番号 発進側 到達側	既設管径	路線延長	人孔内径 発進側 到達側	更生延長	本管口切断工	本管口 仕上工	管口 仕上材	取付管口 せん孔仕上工 (1日施工)	取付管口 せん孔仕上工 (分割施工)	仮設備 設置撤去工
	(No.)	172	(mm)	(m)	(m)	(m)	(箇所)	(箇所)	(kg)	(箇所)	(箇所)	(箇所)
単独	ID10096-20	ID 10130-1 ~ ID 10130	250	33.98	0.90 0.90	33.08	2	2	3.0		1	1
補助	ID10095-10	ID 10129 ~ ID 10130	250	39.63	0.90 0.90	38.73	2	2	3.0		4	1
補助	ID10105-10	ID 10136 ~ ID 10142	250	47.41	0.90 0.90	46.51	2	2	3.0		6	1
補助	ID10008-10	ID 10008 ~ ID 10009 ID 10127	250	43.87	0.90 0.90 0.90	42.97	2	2	3.0		6	1
単独	ID10093-20	ID 10128 ID 10058	250	43.98	0.90 0.90 0.90	43.08	2	2	3.0		4	1
単独	ID10039-20	ID 10059 ID 10274	250	29.99	0.90 0.90	29.09	2	2	3.0		2	1
補助	ID10195-20	ID 10274 ND 10275	250	40.70	0.90	39.80	2	2	3.0		1	1
	合 計			279.56		273.26	14	14	21.0		24	7
補助	管種別	200 250 300		171.61		168.01	8	8	12		17	4
単独	合計	200 250 300		107.95		105.25	6	6	9 管口仕上材		7	3

管口仕上材 1箇所当り使用料(kg)=5.9(kg/m)×既設管径(m)

管渠更生工(水替工•換気工) 数量計算書

	路線	人孔番号			人孔内径			1	上水プラク	Ť		管きょ 更生水	換気設備
区分	番号	発進側 到達側	既設管径	路線延長	発進側 到達側	更生延長	φ 200	φ 250	φ300	φ350	φ 400	更生水 替	工
	(No.)		(mm)	(m)	(m)	(m)	(日)	(日)	(日)	(日)	(日)	(日)	(日)
単独	ID10096-20	ID 10130-1	250	33.98	0.90	33.08							
補助	ID10095-10	ID 10130 ID 10129	250	39.63	0.90 0.90	38.73							
		ID 10130 ID 10136	200	00.00	0.90 0.90	00.70							
補助	ID10105-10	ID 10142	250	47.41	0.90	46.51							
補助	ID10008-10	ID 10008 ~ ID 10009	250	43.87	0.90 0.90	42.97							
単独	ID10093-20	ID 10127 ~	250	43.98	0.90	43.08							
単独	ID10039-20	ID 10128 ID 10058	250	29.99	0.90 0.90	29.09							
		ID 10059 ID 10274			0.90 0.90								
補助	ID10195-20	ID 10275	250	40.70	0.90	39.80							
	合計			279.56		273.26							
補助				171.61		168.01							
単独				107.95		105.25							

施工前管きょ内調査(洗 浄 工・調 査 工・処 理 工) 数 量 計 算 書

	Dir Arb	人孔番号			人孔内径		管きょ洗浄 エ	本管TV調査工		既設管	内処理工	
区分	路線 番号	発進側 到達側	既設管径	路線延長	発進側 到達側	更生延長	管径800mm 未満	内径800mm未満	取付管突 出し部	侵入根 閉塞率 50%未満	侵入根 閉塞率 50%以上	モルタル
	(No.)		(mm)	(m)	(m)	(m)	筒所	(m)	筒所	筒所	筒所	筒所
単独	ID10096-20	ID 10130-1 ~ ID 10130	250	33.98	0.90 0.90	33.08	33.08	33.08				
補助	ID10095-10	ID 10129 ~ ID 10130	250	39.63	0.90 0.90	38.73	38.73	38.73				
補助	ID10105-10	ID 10136 ~ ID 10142	250	47.41	0.90 0.90	46.51	46.51	46.51	2	1		3
補助	ID10008-10	ID 10008 ~ ID 10009	250	43.87	0.90 0.90	42.97	42.97	42.97	3	1		1
単独	ID10093-20	ID 10127 ~ ID 10128	250	43.98	0.90 0.90	43.08	43.08	43.08				1
単独	ID10039-20	ID 10058 ~ ID 10059	250	29.99	0.90	29.09	29.09	29.09	1			
補助	ID10195-20	ID 10274 ~ ID 10275	250	40.70	0.90 0.90	39.80	39.80	39.80	1	2		
	合 計			279.56		273.26	273.26	273.26	7	4		5
補助				171.61		168.01	168.01	168.01	6	4		4
単独				107.95		105.25	105.25	105.25	1			1

取付管布設替工数量集計表

(補助)															
名 称	種 別	単位	2143	2153	2155	2266	2290	2296	2297	2299	2304	2334	2335	2341	2343
管路土工															
舗装切断工	t=15cm以下	m	11. 14	5. 60	5. 60	5. 40	5. 70	5. 80	5. 80	5. 80	5. 40	5. 20	5. 20	5. 40	5. 40
舗装版直接掘削積込		m²	5. 01	2. 52	2. 52	2. 43	2. 57	2. 61	2. 61	2. 61	2. 43	2. 34	2. 34	2. 43	2. 43
機械掘削工		m3	7. 92	2. 59	2. 59	3. 72	1.08	2. 54	2. 41	2. 41	2. 51	2. 35	2. 53	2. 51	2. 47
既設公共ます撤去	Co取壊し	m3					0. 28	0. 28	0. 28	0. 28					0. 28
残塊処分	Со	m3					0. 28	0. 28	0. 28	0. 28					0. 28
機械投入埋戻工		m3	5. 37	1. 31	1. 31	2. 48	0.02	1. 45	1. 32	1. 32	1. 26	1. 16	1. 33	1. 26	1. 47
発生土運搬工		m3	1. 95	1. 13	1. 13	0.96	1.06	0. 93	0.94	0.94	1. 11	1.06	1.05	1. 11	0.84
残塊処分	As	m3	0. 20	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.09	0.09	0.10	0.10
流用土運搬工	往路	m3	5. 97	1. 46	1. 46	2. 76	0. 02	1. 61	1. 47	1. 47	1. 40	1. 29	1. 48	1. 40	1. 63
流用土運搬工	復路	m3	5. 97	1. 46	1. 46	2. 76	0. 02	1. 61	1. 47	1. 47	1. 40	1. 29	1. 48	1. 40	1. 63
流用土積込工	ルーズ	m3	5. 97	1. 46	1. 46	2. 76	0. 02	1. 61	1. 47	1. 47	1.40	1. 29	1. 48	1. 40	1. 63
既設管撤去	陶管 φ 150	m	5. 90	3, 20	3. 10	2. 80	3, 80	3, 20	3. 10	3. 20	2. 90	3, 30	3. 40	2. 80	4. 30
残塊処分	陶管 φ 150	m3	0. 12	0. 07	0.06	0.06	0.08	0. 07	0.06	0.07	0.06	0.07	0.07	0.06	0.09
汚泥処分工		m3	0.010	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005	0.005
管布設工															
取付管布設工	ф 150mm	箇所 (m)	1 5. 90	1 3, 20	1 3. 10	1 2. 80	1 3, 80	1 3. 20	1 3. 10	1 3. 20	1 2. 90	1 3, 30	1 3. 40	1 2. 80	1 4. 30
公共ます設置工	φ 200	箇所					1	1	1	1					1
上留工															_
軽量鋼矢板設置撤去工	両側 H=2.0m以下/2.5m以下/3.0m以下	m	2.5m 1.00			2.5m 1.00									2.0m 1.00
ter El A El de la Lagran Maria	W=0.85m		2段			2段									1段
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1 段/2段	m	1.00			1.00									1.00
表層工(車道)	t=3cm	m2	5, 01	2, 52	2, 52	2. 43	2, 57	2, 61	2, 61	2, 61	2. 43	2. 34	2. 34	2. 43	2. 43
路盤工(車道)	RC-40 t=16cm	m2	5. 01	2. 52	2. 52	2. 43	2. 57	2. 61	2. 61	2. 61	2. 43	2.34	2. 34	2. 43	2. 43
交通管理工															
交通誘導警備員費		式	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1. 00	1.00

取付管布設替工数量集計表

名 称	種 別	2403	2406	2408	2411	2415	2432	2434	2437	2444	集計数量	設計数量	備	考
管路土工														
舗装切断工	t=15cm以下	3. 80	8. 80	2. 50	5. 20	6. 00	8. 60	5. 70	5. 70	4. 40	128. 14	128. 00		
舗装版直接掘削積込		1. 71	3. 96	1. 13	2.34	2. 70	3. 87	2. 57	2. 57	1.98	57. 68	58. 00		
機械掘削工		2. 10	5. 66	1.61	3. 11	3. 59	4. 18	3. 38	4. 31	2. 53	68. 10	68. 00		
既設公共ます撤去	Co取壊し							0. 28			1. 68	2.00		
残塊処分	Со							0. 28			1. 68	2.00		
機械投入埋戻工		1. 23	3. 65	1.03	1. 92	2. 22	2. 21	2. 32	3. 01	1. 52	40. 17	40.00		
発生土運搬工		0. 73	1. 60	0.47	0. 98	1. 12	1. 72	0.80	0. 97	0.84	23. 44	23. 00		
残塊処分	As	0.07	0. 16	0.05	0.09	0. 11	0. 15	0.10	0.10	0.08	2. 29	2.00		
流用土運搬工	往路	1. 37	4. 06	1. 14	2. 13	2. 47	2. 46	2. 58	3. 34	1.69	44. 66	45.00		
流用土運搬工	復路	1. 37	4. 06	1. 14	2. 13	2. 47	2. 46	2. 58	3. 34	1.69	44. 66	45.00		
流用土積込工	ルーズ	1. 37	4. 06	1. 14	2. 13	2. 47	2. 46	2. 58	3. 34	1.69	44. 66	45.00		
既設管撤去	陶管 φ 150	2. 30	4. 80	2.00	4.00	4.00	5. 90	4.60	4. 20	2.60	79. 40	79.00		
残塊処分	陶管φ150	0.05	0.10	0.04	0.08	0.08	0. 12	0.10	0.09	0.05	1. 65	2.00		
汚泥処分工		0.003	0.008	0.002	0.005	0.006	0.008	0.005	0.005	0.004	0. 12	0.12		
管布設工														
取付管布設工	φ 150mm	1 2. 30	1 4. 80	1 2.00	1 4.00	1 4.00	1 5. 90	1 4.60	1 4. 20	1 2.60	22 79. 40	22 79. 00		
公共ます設置工	ф 200										5	5		
土留工														
軽量鋼矢板設置撤去工	両側 H=2.0m以下/2.5m以下/3.0m以下	2.0m 1.00		2.5m 1.00	2.5m 1.00	2.5m 1.00		2.5m 1.00	3.0m 1.00	2.0m 1.00	10.00	10.00	2. Om : 2m 3. Om : 1m	2.5m
軽量金属支保材設置撤去工	W=0.85m 1 段/2段	1段 1.00		2段 1.00	2段 1.00	2段 1.00		2段 1.00	2段 1.00	1段 1.00	10.00	10.00	2.0m:2m 3.0m:1m	2.5m
舗装復旧工														
表層工(車道)	t=3cm	1. 71	3. 96	1. 13	2. 34	2. 70	3. 87	2. 57	2. 57	1.98	57. 68	58. 00		
路盤工(車道) 交通管理工	RC-40 t=16cm	1.71	3.96	1.13	2.34	2.70	3.87	2.57	2. 57	1.98	57. 68	58.00		
交通誘導警備員費		1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00	1.00		

(単独)				取	付管布	設替工	数量集	計表			
名称	種 別	単位	2151	2258	2279	2295	2339	2345	2358	設計数量	備
管路土工											
舗装切断工	t=15cm以下	m	5. 60	5. 70	5. 70	5. 70	6.00	5. 40	5. 70	40.00	
舗装版直接掘削積込		m²	2. 52	2. 57	2. 57	2. 57	2. 70	2. 43	2. 57	18. 00	
機械掘削工		m3	2.06	2. 25	2. 74	2. 64	2. 65	2. 51	2. 90	18. 00	
既設公共ます撤去	Co取壊し	m3			0. 28					0. 30	
残塊処分	Со	m3			0. 28					0. 30	
	- 00										
機械投入埋戻工		m3	1.03	0.95	1. 68	1. 34	1. 28	1. 26	1. 59	9.00	
発生土運搬工		m3	0. 92	1. 19	0.87	1. 15	1. 23	1. 11	1. 13	8.00	
残塊処分	As	m3	0.10	0.10	0. 10	0. 10	0.11	0. 10	0.10	1.00	
流用土運搬工	往路	m3	1. 14	1.06	1. 87	1. 49	1. 42	1. 40	1. 77	10.00	
流用土運搬工	復路	m3	1. 14	1.06	1. 87	1. 49	1. 42	1. 40	1. 77	10.00	
積込工	ルーズ	m3	1. 14	1.06	1. 87	1. 49	1. 42	1. 40	1. 77	10.00	
既設管撤去	陶管 φ 150	m	3. 40	3. 10	4. 30	3. 00	3. 20	3. 20	5. 00	25. 00	
残塊処分	陶管 φ 150	m3	0. 07	0.06	0. 09	0.06	0. 07	0. 07	0. 10	0. 50	
	γι ο μ φ 100										
汚泥処分工 管布設工		m3	0.005	0.005	0.005	0.005	0.006	0.005	0.005	0.04	
		箇所	1	1	1	1	1	1	1	7. 00	
取付管布設工	φ 150mm	(m)	3. 40	3. 10	4. 30	3.00	3. 20	3. 20	5. 00	25. 20	
公共ます設置工	φ 200	箇所	1		1					2.00	
土留工											
47 E /m / Lean = W. L	両側				2. 0m				2. Om		2.0m: 2.0m
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m以下 W=0.85m	m			1.00 1段				1.00 1段	2.00	
軽量金属支保材設置撤去工	1段	m			1.00				1.00	2.00	
舗装復旧工											
表層工 (車道)	t=3cm	m2	2. 52	2. 57	2. 57	2. 57	2. 70	2. 43	2. 57	18. 00	
路盤工(車道) 交通管理工	RC-40 t=16cm	m2	2. 52	2. 57	2. 57	2. 57	2. 70	2. 43	2. 57	18. 00	
交通誘導警備員費		-1-					4				
人吧叻守言哪具其		式	1	1	1	1	1	1	1		

		数 量 計 算 書		
(1441)		本管までの距離+0.3m 管路延長		
(補助) 名 称	2153 規 格	管径 φ 150 ± Σ Σ Ε Ε 2.8 m L= 3.2 m計 算 式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 1.300)/ 2.0	m	1.100
掘削幅	φ 150	(0.000 - 1.000 /) 2.0	m	0.90
舗装厚さ	ψ 130	既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16	111	0.30
砂基礎厚さ	+ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積		0.365
管路土工	φ 150	0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.303
舗装切断工	t=10cm以下	2.80×2.000	m	5.60
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.80 × 0.90	m²	2.52
機械掘削工		据削幅 平均規削深 既設舗装厚 2.80 × 0.90 ×(1.100 - 0.040)	m³	2.67
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.80	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 × 0.600 ² ×	m³	0.00
Co殼処分	φ 300	λ / 4.0 × 0.000 ×	m³	
計				2.59
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.80 × 0.90 ×(1.100 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³ m³	1.37
新設公共ます控除	φ 200	公共ます外径	m³	1.01
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 × 0.216 ² × VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.80	m³	0.06
計	φ 130	λ / 4.0 × 0.100 × 2.00	m³	1.31
残土処分工		2.59 - 1.3 / 0.9	m³	1.13
残塊処分工	As塊	2.52 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬	No9E	1.31 / 0.9	m³	1.46
流用土運搬		1.31 / 0.9	m³	1.46
積込工		1.01 / 0.0	m³	1.46
既設管撤去	陶管 φ 150	3.20	m	3.20
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 3.20 × 0.031 t/ 1.48 */m3	m³	0.07
汚泥処分工	ры Ε Ψ100	5.60 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工		0.00 A 0.01 A 0.020	111	0.000
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.20	m	3.20
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工	¥ 200		- 43	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.80 × 0.90	m²	2.52
路盤工	t=16cm	2.80×0.90	m²	2.52

		w. = =1 /* ===		
		数量計算書		
(補助)	2155	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.8 m L= 3.1 m		
名 称	規 格	計 第 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.300)/ 2.0	m	1.100
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.80 × 2.000	m	5.60
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.80 × 0.90	m²	2.52
機械掘削工		掘削幅 平均堀削栗 既設舗装厚 2.80 × 0.90 ×(1.100 - 0.040)	m³	2.67
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.80 Δμμμτρμά	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	$^{ ext{ iny DABLE}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.59
機械埋戻工		掘削幅 平均照削隊 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.80 × 0.90 ×(1.100 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.37
新設公共ます控除	φ 200	σ	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.80	m³	0.06
計			m³	1.31
残土処分工		2.59 - 1.3 / 0.9	m³	1.13
残塊処分工	As塊	2.52 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.31 / 0.9	m³	1.46
流用土運搬		1.31 / 0.9	m³	1.46
積込工			m³	1.46
既設管撤去	陶管 φ 150	3.10	m	3.10
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体θ重量 3.10 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.06
汚泥処分工		$5.60 \times 0.04 \times 0.023$	m³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.10	m	3.10
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.80 × 0.90	m²	2.52
路盤工	t=16cm	2.80 × 0.90	m²	2.52

		数 量 計 算 書		
(4 44 1)	24.42	本管までの距離+0.3m 管路延長		
(補助) 名 称	2143 規格	管径 φ 150 ± 工 延長 L= 5.57 m L= 5.9 m 計 算 式	単位	 小計
		境界部 接続管天		1.650
平均掘削深	. 450	(0.900 + 2.400)/ 2.0	m	1.650
掘削幅	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚	m	0.90
舗装厚さ		0.04 0.03 0.16 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積		
砂基礎厚さ	φ 150	0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工		両側		
舗装切断工	t=10cm以下	5.57 × 2 掘削幅	m	11.14
舗装版直接掘削積積込工		5.57 × 0.90 掘削幅 平均組削深 既設舗装厚	m²	5.01
機械掘削工		5.57 × 0.90 ×(1.650 - 0.040) TP外径	m³	8.07
既設TP控除	φ 150	π / 4.0 × 0.188 ² × 5.57	m³	0.15
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計		掘削幅 平均細削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚	m³	7.92
機械埋戻工		が加州が開 ・	m³	5.49
新設公共ます控除	ф 200	π / 4.0 × 0.216 ² × VU外径	m³	
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 $ imes$ 0.165 2 $ imes$ 5.57	m³	0.12
計		X	m³	5.37
残土処分工		7.92 - 5.37 / 0.9	m³	1.95
残塊処分工	As塊	5.01 × 0.04	m³	0.20
流用土運搬		5.37 / 0.9	m³	5.97
流用土運搬		5.37 / 0.9	$ m m^3$	5.97
流用土積込工			m³	5.97
既設管撤去	陶管 φ 150	5.90	m	5.90
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 5.90 × 0.031 t/ 1.48 √m ³	m³	0.12
汚泥処分工		$11.14 \times 0.04 \times 0.023$	m³	0.010
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	5.90	m	5.90
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.5m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	2段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	5.57 × 0.90	m²	5.01
路盤工	t=16cm	5.57 × 0.90	m²	5.01
-	•			

		w. = =1 /* ===		
		数 量 計 算 書		
(単独)	2151	** * * * * * * * * * * * * * * * * * *		
名 称	規格	計 第 式	単位	小計
平均掘削深		公共ま†深 接続管天 (0.900 + 1.100)/ 2.0	m	1.000
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.80 × 2 掘削幅	m	5.60
舗装版直接掘削積積込工		抵削幅 2.80 × 0.90 掘削幅 Etb組制係 Etb組制係 Etb組制係	m²	2.52
機械掘削工		$2.80 \times 0.90 \times (1.000 - 0.040)$	m³	2.42
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.80 _{公共ます外径}	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 × 0.600 ² × 1.00	m³	0.28
Co殼処分			m³	0.28
計		掘削幅 平均規削係 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚	m³	2.06
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削漆 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.80 × 0.90 ×(1.000 - 0.365 - 0.160 - 0.030) 公共ま十外径	m³	1.12
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 × 0.216 ² × 0.90 VU外径	m³	0.03
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 × 0.165 2 × 2.80	m³	0.06
ii+			m³	1.03
残土処分工		2.06 - 1.0 / 0.9	m³	0.92
残塊処分工	As塊	2.52 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.03 / 0.9	m³	1.14
流用土運搬		1.03 / 0.9	m³	1.14
流用土積込工			m³	1.14
既設管撤去	陶管 φ 150	3.40 m当り重量 単位体領重量	m	3.40
残塊処分工	陶管 φ 150	3.40 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.07
汚泥処分工 管布設工		$5.60 \times 0.04 \times 0.023$	m³	0.005
H 1172				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.40	m	3.40
公共ます設置工 土留工	φ 200	1.0	基	1
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
表層工	t=3cm	2.80×0.90	m²	2.52
路盤工	t=16cm	2.80×0.90	m²	2.52

		数量計算書		
()77 AT)		管路延長		
(単独) 名 称	2258 規格	管径 φ 150 ±IME L= 2.85 m L= 3.1 m 計 算 式	単位	小計
2H 491	796 10	境界部 接続管天		,1.П1
平均掘削深		(0.900 + 1.000)/ 2.0	m	0.950
掘削幅	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚	m	0.90
舗装厚さ		0.04 0.03 0.16 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積		
砂基礎厚さ	φ 150	0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.85 × 2.000 掘削幅	m	5.70
舗装版直接掘削積積込工		2.85×0.90	m²	2.57
機械掘削工		2.85 × 0.90 ×(0.950 - 0.040)	m³	2.33
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.85	m³	0.08
既設公共ます撤去	ф 300	$^{ ext{ iny CHS}+746}$ π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.25
機械埋戻工		掘削幅 平均照削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.85 × 0.90 ×(0.950 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.01
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{ iny ME}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.85	m³	0.06
計			m³	0.95
残土処分工		2.25 - 1.0 / 0.9	m³	1.19
残塊処分工	As塊	2.57 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		0.95 / 0.9	m³	1.06
流用土運搬		0.95 / 0.9	m³	1.06
積込工		0.00 / 0.0	m³	1.06
既設管撤去	陶管 φ 150	3.10	m	3.10
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 3.10 × 0.031 t/ 1.48 t/m3		0.06
	P阿 Ε Φ 150		m³	
汚泥処分工 管布設工		5.70 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
				0.10
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.10	m	3.10
公共ます設置工 土留工	φ 200		基	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
表層工	t=3cm	2.85 × 0.90	m²	2.57
路盤工	t=16cm	2.85×0.90	m²	2.57

		**		
		数量計算書 ************************************		
		管径 φ 150 ± Σ Σ Ε Ε Ε 2.7 m L= 2.8 m ※部分開削		
名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 2.300)/ 2.0	m	1.600
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.70×2.000	m	5.40
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.70 × 0.90	m²	2.43
機械掘削工		掘削幅 平均規削係 既設舗装厚 2.70 × 0.90 ×(1.600 - 0.040)	m³	3.79
既設TP控除	φ 150	$ au$ TP外径 π / 4.0 $ imes$ 0.188 2 $ imes$ 2.70	m³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	□ ☆共ます外径	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	3.72
機械埋戻工		掘削幅 平均照削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.70 × 0.90 ×(1.600 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	2.54
新設公共ます控除	φ 200	□ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □ □	m³	
管布設部控除	φ 150	$ ext{VU外径} \ \pi ext{ } / ext{ } 4.0 ext{ } ext{ $	m³	0.06
計	,		m³	2.48
残土処分工		3.72 - 2.5 / 0.9	m³	0.96
残塊処分工	As塊	2.43×0.04	m³	0.10
流用土運搬		2.48 / 0.9	m³	2.76
流用土運搬		2.48 / 0.9	m³	2.76
積込工			m³	2.76
既設管撤去	陶管 φ 150	2.80	m	2.80
残塊処分工	陶管 φ 150	m当9重量 単位体検重量 2.80 × 0.031 t/ 1.48 √m3	m³	0.06
汚泥処分工		5.40 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	2.80	m	2.80
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.5m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	2段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.70 × 0.90	m²	2.43
路盤工	t=16cm	2.70 × 0.90	m²	2.43

		W. B 31 M 32.		
		数量計算書		
(単独)	2279	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.85 m L= 4.3 m	1 1	
名 称	規格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.600)/ 2.0	m	1.250
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.85 × 2	m	5.70
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.85 × 0.90	m²	2.57
機械掘削工		掘削幅 平均照削深 既設論装厚 2.85 × 0.90 ×(1.250 - 0.040)	m³	3.10
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.85	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	$^{ ext{ iny CH2}+ ext{ iny FE}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$ 1	m³	0.28
Co殼処分			m³	0.28
計			m³	2.74
機械埋戻工		掘削幅 平均維削率 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.85 × 0.90 ×(1.250 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.78
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{ iny deg}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$ 1	m³	0.04
管布設部控除	φ 150	V U外径 π / 4.0 $ imes$ 0.165 2 $ imes$ 2.85	m³	0.06
計			m³	1.68
残土処分工		2.74 - 1.7 / 0.9	m³	0.87
残塊処分工	As塊	2.57 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.68 / 0.9	m³	1.87
流用土運搬		1.68 / 0.9	m³	1.87
積込工			m³	1.87
既設管撤去	陶管 φ 150	4.30	m	4.30
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体頻重量 4.30 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.09
汚泥処分工		5.70 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	4.30	m	4.30
公共ます設置工	φ 200	1.0	基	1.00
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.85 × 0.90	m²	2.57
路盤工	t=16cm	2.85 × 0.90	m²	2.57

		数量計算書		
		管路延長		
		管径 φ 150 ±工延長 L= 2.85 m L= 3.8 m)	1 31
名 称 	規格	計 算 式 境界部 接続管天	単位	小計
平均掘削深		がようには へ (0.500 + 0.700)/ 2.0	m	0.600
掘削幅	φ 150	DIT SOL COT / /e-tractor pls delictor	m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.85 × 2	m	5.70
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.85 × 0.90	m²	2.57
機械掘削工		掘削幅 平均照削深 既設施装厚 2.85 × 0.90 ×(0.600 - 0.040)	m³	1.44
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.85	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	$^{ ext{ iny DABLE}+ ext{ iny ME}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$ 1	m³	0.28
Co殼処分			m³	0.28
計			m³	1.08
機械埋戻工		掘削幅 平均無削標 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.85 × 0.90 ×(0.600 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	0.12
新設公共ます控除	φ 200	$^{_{\Delta m H}\pm \gamma m ME}$ π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$ 1	m³	0.04
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.85	m³	0.06
計	,		m³	0.02
残土処分工		1.08 - 0.0 / 0.9	m³	1.06
残塊処分工	As塊	2.57 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		0.02 / 0.9	m³	0.02
流用土運搬		0.02 / 0.9	m³	0.02
積込工		0.02 / 0.0	m³	0.02
既設管撤去	陶管 φ 150	3.80	m	3.80
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 3.80 × 0.031 t/ 1.48 */m3	m³	0.08
	PE Φ 130		m ³	0.005
汚泥処分工 管布設工		5.70 × 0.04 × 0.023	111	0.003
頑麼悔ルジー, 端をやすて	1 150	3.80	100	3.80
硬質塩化ビニール管布設工 小サネーナ設・罢丁	φ 150		m #	
公共ます設置工 土留工	φ 200	1.0	基	1.00
try Fl. State for Lorent mills 1.	11.00			
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
		0.05 // 0.00	2	6 ==
表層工	t=3cm	2.85 × 0.90	m²	2.57
路盤工	t=16cm	2.85×0.90	m²	2.57

		数 量 計 算 書		
(単独)	2295	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.85 m L= 3.0 m ※部分開削	後更生]	-
名 称	規格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.300)/ 2.0	m	1.100
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.85 × 2.000	m	5.70
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.85 × 0.90	m²	2.57
機械掘削工		掘削幅 平均無削器 既設論装厚 2.85 × 0.90 ×(1.100 - 0.040)	m³	2.72
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.85 Δ######	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 × 0.600 ² ×	m³	
Co殼処分			m³	
計		掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚	m³	2.64
機械埋戻工		加刊明館 + マル明的は 砂金原学 的金原学 投口学 2.85 × 0.90 × (1.100 - 0.365 - 0.160 - 0.030) 公共ま外係	m³	1.40
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 × 0.216 ² × VU外径	m³	
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 $ imes$ 0.165 2 $ imes$ 2.85	m³	0.06
計			m³	1.34
残土処分工		2.64 - 1.3 / 0.9	m³	1.15
残塊処分工	As塊	2.57 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.34 / 0.9	m³	1.49
流用土運搬		1.34 / 0.9	m³	1.49
積込工			m³	1.49
既設管撤去	陶管 φ 150	3.00 m当り重量 単位体積重量	m	3.00
残塊処分工	陶管 φ 150	3.00 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.06
汚泥処分工 管布設工		5.70 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.00	m	3.00
公共ます設置工 土留工	φ 200		基	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
# R T	4-9	2.95 × 0.00	2	0.57
表層工	t=3cm	2.85 × 0.90	m²	2.57
路盤工	t=16cm	2.85×0.90	m²	2.57

		数量計算書		
(補助)	2206	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.9 m L= 3.2 m		
名 称	規 格	計算式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 1.400)/ 2.0	m	1.150
掘削幅	, 150	(0.000 1.100)/ 2.0		0.90
舗装厚さ	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16	m	0.90
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.90 × 2	m	5.80
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.90 × 0.90	m²	2.61
機械掘削工		掘削幅 平均照削深 既改論装厚 2.90 × 0.90 ×(1.150 - 0.040)	m³	2.90
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.90	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$ 1	m³	0.28
Co殼処分			m³	0.28
計			m³	2.54
機械埋戻工		掘削幅 平均無削率 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.90 × 0.90 ×(1.150 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.55
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 × 0.216 2 × 1 VU外径	m³	0.04
管布設部控除	φ 150	T / 4.0 × 0.165 ² × 2.90	m³	0.06
計			m³	1.45
残土処分工		2.54 - 1.5 / 0.9	m³	0.93
残塊処分工	As塊	2.61 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.45 / 0.9	m³	1.61
流用土運搬		1.45 / 0.9	m³	1.61
積込工			m³	1.61
既設管撤去	陶管 φ 150	3.20 m当り重量 単位体領重量	m	3.20
残塊処分工	陶管 φ 150	3.20 × 0.031 t/ 1.48 v/m3	m³	0.07
汚泥処分工 管布設工		5.80 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.20	m	3.20
公共ます設置工 土留工	φ 200	1	基	1
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
表層工	t=3cm	2.90 × 0.90	m²	2.61
路盤工	t=16cm	2.90×0.90	m²	2.61

		数量計算書		
(1-5-11)		管路延長		
(補助) 名 称	2297 規格	管径 φ 150 ±I Φ Ε L= 3.1 m 計 算 式	単位	小計
-H .k1.	796 16	公共生十深 接続管天	1 -1	. 3 HI
平均掘削深		(0.900 + 1.300)/ 2.0	m	1.100
掘削幅	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚	m	0.90
舗装厚さ		0.04 0.03 0.16 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積		
砂基礎厚さ	φ 150	0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.90 × 2 掘削幅	m	5.80
舗装版直接掘削積積込工		2.90 × 0.90 掘削幅 平均細削深 既設舗装厚	m²	2.61
機械掘削工		- 加州刊哨	m³	2.77
既設TP控除	φ 150	T / 4.0 × 0.188 ² × 2.90	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 × 0.600 ² × 1	m³	0.28
Co殼処分			m³	0.28
計			m³	2.41
機械埋戻工		掘削幅 平均服削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.90 × 0.90 ×(1.100 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.42
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{ iny CH}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$ 1	m³	0.04
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.90	m³	0.06
計			m³	1.32
残土処分工		2.41 - 1.3 / 0.9	m³	0.94
残塊処分工	As塊	2.61×0.04	m³	0.10
流用土運搬	-	1.32 / 0.9	m³	1.47
流用土運搬		1.32 / 0.9	m³	1.47
積込工		, 000	m³	1.47
既設管撤去	陶管 φ 150	3.10	m	3.10
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体領重量 3.10 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.06
汚泥処分工	ры Ε Ψ 130	5.80 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工		3.50 × 0.04 × 0.025	111	0.000
頑麼悔ルジー, 端をやすて	1 150	3.10	100	3.10
硬質塩化ビニール管布設工 小サネーナ設・罢丁	φ 150	3.10	m #	
公共ます設置工 土留工	φ 200	1	基	1
der 🖨 Not for Leader, resista	11.00			
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
表層工	t=3cm	2.90×0.90	m²	2.61
路盤工	t=16cm	2.90 × 0.90	m²	2.61

		. N/ □ -1 6th -1.		
		数量計算書		
(補助)	2299	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.9 m L= 3.2 m		
名称	規 格	計算式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.300)/ 2.0	m	1.100
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.90 × 2	m	5.80
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.90 × 0.90	m²	2.61
機械掘削工		掘削幅 平均細削深 既設舗装厚 2.90 × 0.90 ×(1.100 - 0.040)	m³	2.77
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.90 _{公共ま十外径}	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 × 0.600 ² × 1	m³	0.28
Co殼処分			m³	0.28
計		掘削幅 平均規削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚	m³	2.41
機械埋戻工		加刊	m³	1.42
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 × 0.216 ² × 1 VU外径	m³	0.04
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 × 0.165 2 × 2.90	m³	0.06
計			m³	1.32
残土処分工		2.41 - 1.3 / 0.9	m³	0.94
残塊処分工	As塊	2.61 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.32 / 0.9	m³	1.47
流用土運搬		1.32 / 0.9	m³	1.47
積込工			m³	1.47
既設管撤去	陶管 φ 150	3.20 m当り重量 単位体領重量	m	3.20
残塊処分工	陶管 φ 150	3.20 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.07
汚泥処分工 管布設工		5.80 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.20	m	3.20
公共ます設置工 土留工	φ 200	1	基	1
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
			2	
表層工	t=3cm	2.90 × 0.90	m²	2.61
路盤工	t=16cm	2.90×0.90	m²	2.61

		数 量 計 算 書		
(補助)	2304	管径 ϕ 150	後更生コ	-
名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 1.300)/ 2.0	m	1.100
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.70 × 2 掘削幅	m	5.40
舗装版直接掘削積積込工		2.70×0.90	m²	2.43
機械掘削工		掘削幅 平均無削深 既設論装厚 2.70 × 0.90 ×(1.100 - 0.040)	m³	2.58
既設TP控除	φ 150	au TP外径 $ au$ / $ au$ 4.0 $ imes$ 0.188 $ au$ 2.70 $ au$	m³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	□ 本典計外報 π / 4.0 × 0.600 ² ×	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.51
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削架 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.70 × 0.90 ×(1.100 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.32
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$ V U外径	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.70	m³	0.06
計			m³	1.26
残土処分工		2.51 - 1.3 / 0.9	m³	1.11
残塊処分工	As塊	2.43 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.26 / 0.9	m³	1.40
流用土運搬		1.26 / 0.9	m³	1.40
積込工			m³	1.40
既設管撤去	陶管 φ 150	2.90 m当り重量 単位体積重量	m	2.90
残塊処分工	陶管 φ 150	m 当少典版 甲亞特爾里斯 2.90 × 0.031 t/ 1.48 t/m3	m³	0.06
汚泥処分工		5.40 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	2.90	m	2.90
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.70 × 0.90	m²	2.43
路盤工	t=16cm	2.70 × 0.90	m²	2.43

		数 量 計 算 書		
(補助)	2334	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.6 m L= 3.3 m		
名 称	規格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 1.250)/ 2.0	m	1.075
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路 土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60 × 2.000	m	5.20
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.60 × 0.90	m²	2.34
機械掘削工		掘削幅 平均期削保 既設舗装厚 2.60 × 0.90 ×(1.075 - 0.040)	m³	2.42
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 $ imes$ 0.188 2 $ imes$ 2.60	m³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	<u> </u>	m³	
Co殼処分	φσσσ	, 10 11 0.000	m³	
計				2.35
機械埋戻工		掘削幅 平均照削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.60 × 0.90 ×(1.075 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³ m³	1.22
	1 200	公共ます外径		1.22
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 × 0.216 ² × VU外径	m³	0.00
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 × 0.165 2 × 2.60	m³	0.06
計			m³	1.16
残土処分工		2.35 - 1.2 / 0.9	m³	1.06
残塊処分工	As塊	2.34×0.04	m³	0.09
流用土運搬		1.16 / 0.9	m³	1.29
流用土運搬		1.16 / 0.9	m³	1.29
積込工			m³	1.29
既設管撤去	陶管 φ 150	3.30 四当り重量 単位体積重量	m	3.30
残塊処分工	陶管 φ 150	3.30 × 0.031 t/ 1.48 v/m3	m³	0.07
汚泥処分工		5.20 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.30	m	3.30
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.60 × 0.90	m²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m²	2.34

		数量計算書		
(1044)		管路延長		
(補助) 名 称	<u>2335</u> 規格	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.6 m L= 3.4 m 計 算 式	単位	小計
	7,2 ,,	公共ます深 接続管天	1 1	
平均掘削深		(0.900 + 1.400)/ 2.0	m	1.150
掘削幅	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚	m	0.90
舗装厚さ		0.04 0.03 0.16 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積		
砂基礎厚さ	φ 150	0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60 × 2.000 掘削幅	m	5.20
舗装版直接掘削積積込工		2.60 × 0.90 - 掘削幅 平均掘削漆 医致維装厚	m²	2.34
機械掘削工		2.60 × 0.90 ×(1.150 - 0.040) TP外径	m³	2.60
既設TP控除	φ 150	π / 4.0 × 0.188 ² × 2.60	m³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 × 0.600 ² ×	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.53
機械埋戻工		掘削幅 平均照削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.60 × 0.90 ×(1.150 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.39
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{公共ま于外径}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.60	m³	0.06
計			m³	1.33
残土処分工		2.53 - 1.3 / 0.9	m³	1.05
残塊処分工	As塊	2.34 × 0.04	m³	0.09
流用土運搬		1.33 / 0.9	m³	1.48
流用土運搬		1.33 / 0.9	m³	1.48
積込工			m³	1.48
既設管撤去	陶管 φ 150	3.40	m	3.40
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 3.40 × 0.031 t/ 1.48 ^{v/m3}	m ³	0.07
汚泥処分工	рну Б Ф 100	5.20 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工		0.20 A 0.01 A 0.020	111	0.000
運産セルビー・1 端をやす	J 150	3.40	-	3.40
硬質塩化ビニール管布設工 ハサネナシン器 T	φ 150	5.40	m	3.40
公共ます設置工 土留工	φ 200		基	
for B Don L. I was a			+ +	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
表層工	t=3cm	2.60 × 0.90	m²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m²	2.34

		V// 😂 -1 feb -4		
		数量計算書		
(単独)	2339	管径 φ 150 ±工延長 L= 3 m L= 3.2 m		
名 称	規格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.200)/ 2.0	m	1.050
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	3.00 × 2.000	m	6.00
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 3.00 × 0.90	m²	2.70
機械掘削工		掘削幅 平均細削深 既設論裝厚 3.00 × 0.90 ×(1.050 - 0.040)	m³	2.73
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 3.00	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	$^{_{\Delta m H}\pm m Y}$ $^{ m H}$ $^{ m A}$	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.65
機械埋戻工		掘削幅 平均無削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 3.00 × 0.90 ×(1.050 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.34
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 × 0.216 2 × V U外径	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 3.00	m³	0.06
<u> </u>			m³	1.28
残土処分工		2.65 - 1.3 / 0.9	m³	1.23
残塊処分工	As塊	2.70×0.04	m³	0.11
流用土運搬		1.28 / 0.9	m³	1.42
流用土運搬		1.28 / 0.9	m³	1.42
積込工			m³	1.42
既設管撤去	陶管 φ 150	3.20	m	3.20
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体検重量 3.20 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.07
汚泥処分工		$6.00 \times 0.04 \times 0.023$	m³	0.006
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.20	m	3.20
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	3.00 × 0.90	m²	2.70
路盤工	t=16cm	3.00×0.90	m²	2.70

		数 量 計 算 書		
(補助)	2341	管径 ϕ 150	後更生コ	_
名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 1.300)/ 2.0	m	1.100
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.70 × 2.000	m	5.40
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.70 × 0.90	m²	2.43
機械掘削工		掘削幅 平均規制架 既設舗装厚 2.70 × 0.90 × (1.100 - 0.040)	m³	2.58
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.70 Δ#####	m³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	□ 本典計外報 π / 4.0 × 0.600 ² ×	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.51
機械埋戻工		掘削幅 平均掘削架 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.70 × 0.90 ×(1.100 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.32
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{\tiny \Deltaдатат-ряG}} \pi / 4.0 × 0.216 ^{\circ} ×$	m³	
管布設部控除	φ 150	$ ext{VU外径}$ π / 4.0 $ imes$ 0.165 2 $ imes$ 2.70	m³	0.06
計			m³	1.26
残土処分工		2.51 - 1.3 / 0.9	m³	1.11
残塊処分工	As塊	2.43 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.26 / 0.9	m³	1.40
流用土運搬		1.26 / 0.9	m³	1.40
積込工			m³	1.40
既設管撤去	陶管 φ 150	2.80 m当り重量 単位体積重量	m	2.80
残塊処分工	陶管 φ 150	m 当少典版 甲亞特爾里底 2.80 × 0.031 t/ 1.48 t/m3	m³	0.06
汚泥処分工		5.40 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	2.80	m	2.80
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工	1段		m	
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.70 × 0.90	m²	2.43
路盤工	t=16cm	2.70 × 0.90	m²	2.43

		数量計算書		
(補助)	9949	管径 ϕ 150		
名称	規格	計算式	単位	小計
平均掘削深		公共ます深 接続管天 (0.900 + 1.500)/ 2.0	m	1.200
掘削幅	4 150	(0.000 : 1.000)/ 2.0		0.90
舗装厚さ	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16	m	0.50
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.70 × 2	m	5.40
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.70 × 0.90	m²	2.43
機械掘削工		掘削幅 平均組削隊 既設論装厚 2.70 × 0.90 ×(1.200 - 0.040)	m³	2.82
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.70	m³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300		m³	0.28
Co殼処分			m³	0.28
#			m³	2.47
機械埋戻工		掘削幅 平均無削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.70 × 0.90 ×(1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.57
新設公共ます控除	φ 200	$_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{_{}}}}}}}}$	m³	0.04
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.70	m³	0.06
計			m³	1.47
残土処分工		2.47 - 1.5 / 0.9	m³	0.84
残塊処分工	As塊	2.43 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.47 / 0.9	m³	1.63
流用土運搬		1.47 / 0.9	m³	1.63
積込工			m³	1.63
既設管撤去	陶管 φ 150	4.30 m当り重量 単位体機重量	m	4.30
残塊処分工	陶管 φ 150	4.30 × 0.031 t/ 1.48 t/m3	m³	0.09
汚泥処分工 管布設工		5.40 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
自小放工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	4.30	m	4.30
公共ます設置工 土留工	φ 200	1.0	基	1.00
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	2.70 × 0.90	m²	2.43
路盤工	t=16cm	2.70 × 0.90	m²	2.43

		数量計算書		
()(()		管路延長		
(単独) 名 称	2345 規格	管径 φ 150 ±IME L= 2.7 m L= 3.2 m 計 算 式	単位	小計
4	及 俗	口 昇 八 公共x++ 按続管天	中144	/1,1
平均掘削深		(0.900 + 1.300)/ 2.0	m	1.100
掘削幅	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚	m	0.90
舗装厚さ				
砂基礎厚さ	φ 150	B7F任 B1FC B1FC B回開保 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.70 × 2.000	m	5.40
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.70 × 0.90	m²	2.43
機械掘削工		掘削幅 平均服削深 既設舗装厚 2.70 × 0.90 ×(1.100 - 0.040)	m³	2.58
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.70	m³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$^{ ext{公共ま1}$ 外匯 π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.51
機械埋戻工		掘削幅 平均規削隊 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.70 × 0.90 ×(1.100 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.32
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{ iny CM}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.70	m³	0.06
計			m³	1.26
残土処分工		2.51 - 1.3 / 0.9	m³	1.11
残塊処分工	As塊	2.43 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬	-	1.26 / 0.9	m³	1.40
流用土運搬		1.26 / 0.9	m³	1.40
積込工		,	m³	1.40
既設管撤去	陶管 φ 150	3.20	m	3.20
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 3.20 × 0.031 t/ 1.48 ^{v/m3}	m ³	0.07
汚泥処分工	ры Б Ф 100	5.40 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工		0.10 // 0.01 // 0.020	111	0.000
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	3.20		3.20
		3.20	m 基	3.20
公共ます設置工 土留工	φ 200		左	
#▽ 目, ク世 /- ♪ - ɔn , m └ ↓ ↓	11.00		+ +	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
, da		0.500 11 0.000		
表層工	t=3cm	2.70 × 0.90	m²	2.43
路盤工	t=16cm	2.70×0.90	m²	2.43

		数量計算書		
(単独)	2250	管径 ϕ 150		
名称	<u>2330</u> 規格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		公共ま十深 接続管天 (0.900 + 1.500)/ 2.0	m	1.200
掘削幅	, 150	(0.300 : 1.000)/ 2.0		0.90
舗装厚さ	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16	m	0.90
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工	,			
舗装切断工	t=10cm以下	2.85×2.000	m	5.70
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.85 × 0.90	m²	2.57
機械掘削工		掘削幅 平均照削漆 既設論装厚 2.85 × 0.90 ×(1.200 - 0.040)	m³	2.98
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.85	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.90
機械埋戻工		掘削幅 平均無削率 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.85 × 0.90 ×(1.200 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.65
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{ iny 2}}$ $ au$ / $ au$ / $ au$ 0.216 2 $ ext{ iny 2}$	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.85	m³	0.06
計			m³	1.59
残土処分工		2.90 - 1.6 / 0.9	m³	1.13
残塊処分工	As塊	2.57 × 0.04	m³	0.10
流用土運搬		1.59 / 0.9	m³	1.77
流用土運搬		1.59 / 0.9	m³	1.77
積込工			m³	1.77
既設管撤去	陶管 φ 150	5.00 m当り重量 単位体験重量	m	5.00
残塊処分工	陶管 φ 150	5.00 × 0.031 t/ 1.48 v/m3	m³	0.10
汚泥処分工 笨		5.70 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	5.00	m	5.00
公共ます設置工 土留工	φ 200		基	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
		1.00	m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段	1.00	m	1.00
表層工	t=3cm	2.85 × 0.90	m²	2.57
路盤工	t=16cm	2.85×0.90	m²	2.57

		粉息业资金		
		数量計算書 管路延長		
		管径 φ 150 ±工延長 L= 1.9 m L= 2.3 m		
名 称	規格	計算式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.700)/ 2.0	m	1.300
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	1.90 × 2 掘削幅	m	3.80
舗装版直接掘削積積込工		1.90×0.90	m²	1.71
機械掘削工		1.90 × 0.90 ×(1.300 - 0.040)	m³	2.15
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 1.90	m³	0.05
既設公共ます撤去	φ 300	$^{ ext{ iny CH2}+ ext{ iny FE}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	2.10
機械埋戻工		掘削幅 平均無削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 1.90 × 0.90 ×(1.300 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.27
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{ iny CH}$ д+у $^{ ext{ iny K}}$	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 1.90	m³	0.04
計			m³	1.23
残土処分工		2.10 - 1.2 / 0.9	m³	0.73
残塊処分工	As塊	1.71 × 0.04	m³	0.07
流用土運搬		1.23 / 0.9	m³	1.37
流用土運搬		1.23 / 0.9	m³	1.37
積込工			m³	1.37
既設管撤去	陶管 φ 150	2.30	m	2.30
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 2.30 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.05
汚泥処分工		$3.80 \times 0.04 \times 0.023$	m³	0.003
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	2.30	m	2.30
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工				
表層工	t=3cm	1.90 × 0.90	m²	1.71
路盤工	t=16cm	1.90 × 0.90	m²	1.71

		数量計算書		
		管路延長		
		管径 φ 150 ±工延長 L= 4.4 m L= 4.8 m	T T	
名 称 ————	規格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 2.100)/ 2.0	m	1.500
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下	4.40 × 2 掘削幅	m	8.80
舗装版直接掘削積積込工			m²	3.96
機械掘削工		4.40 × 0.90 掘削幅 平均無削漆 既設舗装厚 4.40 × 0.90 ×(1.500 - 0.040)	m³	5.78
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 4.40	m³	0.12
既設公共ます撤去	ф 300	$^{ ext{ iny ME}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分	·		m³	
함			m³	5.66
機械埋戻工		掘削幅 平均無削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 4.40 × 0.90 ×(1.500 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	3.74
新設公共ます控除	φ 200	7.40 × 0.30 × (1.300 0.303 0.100 0.000)	m³	0.11
管布設部控除		7 / 4.0 × 0.210 × VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 4.40	m³	0.09
	φ 150	π / 4.0 × 0.105 - × 4.40		3.65
計		5.00	m³	
残土処分工	. 156	5.66 - 3.7 / 0.9	m³	1.60
残塊処分工	As塊	3.96 × 0.04	m³	0.16
流用土運搬		3.65 / 0.9	m ³	4.06
流用土運搬		3.65 / 0.9	m	4.06
積込工			m³	4.06
既設管撤去	陶管 φ 150	4.80 m当り重量 単位体積重量	m	4.80
残塊処分工	陶管 φ 150	4.80 × 0.031 t/ 1.48 ^{v/m3}	m³	0.10
汚泥処分工 管布設工		8.80 × 0.04 × 0.023	m³	0.008
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	4.80	m	4.80
公共ます設置工 土留工	φ 200		基	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.5m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	2段		m	
MIN SIX DK 1H -L-				
表層工	t=3cm	4.40 × 0.90	m²	3.96
路盤工	t=16cm	4.40 × 0.90	m²	3.96

		数量計算書		
		管路延長		
		管径 φ 150 ± Σ Σ E = 1.25 m L= 2 m		:
名 称	規格	計 算 式 境界部 接続管天	単位	小計
平均掘削深		現外面 按照官人 (0.900 + 2.100)/ 2.0	m	1.500
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	1.25 × 2.000	m	2.50
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 1.25 × 0.90	m²	1.13
機械掘削工		掘削幅 平均細削深 既設論装厚 1.25 × 0.90 ×(1.500 - 0.040)	m³	1.64
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 1.25	m³	0.03
既設公共ます撤去	φ 300	$^{ ext{ ф. ф. ф. f. f.$	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	1.61
機械埋戻工		掘削幅 平均無削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 1.25 × 0.90 ×(1.500 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.06
新設公共ます控除	φ 200	$^{\Delta$ жет $^{+}$ $^{+}$ $^{-}$	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 $ imes$ 0.165 2 $ imes$ 1.25	m³	0.03
計	7	,	m³	1.03
残土処分工		1.61 - 1.0 / 0.9	m³	0.47
残塊処分工	As塊	1.13 × 0.04	m³	0.05
流用土運搬	7 13/6	1.03 / 0.9	m³	1.14
流用土運搬		1.03 / 0.9	m³	1.14
積込工		1100 / 010	m³	1.14
既設管撤去	陶管 φ 150	2.00	m	2.00
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 2.00 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.04
汚泥処分工	μη E Φ 150	2.50 × 0.04 × 0.023	m³	0.002
管布設工		2.30 \ 0.04 \ 0.023	1111	0.002
頑腐垢ルビー ユ 然 左乳 エ	J 150	2.00	1	2.00
硬質塩化ビニール管布設工 ハサネナシン器 T	φ 150	2.00	m #	2.00
公共ます設置工 土留工	φ 200		基	
#▼ 目,位間 /e +にされ、四 44. J	11-0-5	1.00		1.00
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.5m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	2段	1.00	m	1.00
		1.05 . V . 0.00	2	
表層工	t=3cm	1.25 × 0.90	m²	1.13
路盤工	t=16cm	1.25×0.90	m²	1.13

		W. B -1 Mr -4.		
		数 量 計 算 書		
(補助)	2411	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.6 m L= 4.0 m		
名 称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.900)/ 2.0	m	1.400
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16 管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.60 × 2 掘削幅	m	5.20
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.60 × 0.90 掘削幅 平均規削深 既設舗装厚	m²	2.34
機械掘削工		掘削幅 平均照削深 既設備装厚 2.60 × 0.90 ×(1.400 - 0.040) TP外径	m³	3.18
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.60 _{公共ます外径}	m³	0.07
既設公共ます撤去	φ 300	$^{ ext{\tiny £}\pm\pm\gamma m AE}$ π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	3.11
機械埋戻工		掘削幅 平均照削標 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.60 × 0.90 ×(1.400 - 0.365 - 0.160 - 0.030) 公共ます外径	m³	1.98
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$ V U外径	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.60	m³	0.06
計			m³	1.92
残土処分工		3.11 - 1.9 / 0.9	m³	0.98
残塊処分工	As塊	2.34 × 0.04	m³	0.09
流用土運搬		1.92 / 0.9	m³	2.13
流用土運搬		1.92 / 0.9	m³	2.13
積込工			m³	2.13
既設管撤去	陶管 φ 150	4.00 m当り重量 単位体検重量	m	4.00
残塊処分工	陶管 φ 150	4.00 × 0.031 t/ 1.48 v/m3	m³	0.08
汚泥処分工 管布設工		5.20 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
11100000000000000000000000000000000000				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	4.00	m	4.00
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.5m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段	1.00	m	1.00
表層工	t=3cm	2.60×0.90	m²	2.34
路盤工	t=16cm	2.60×0.90	m²	2.34

		数 量 計 算 書		
(油冊)	0.415	管路延長		
(補助) 名 称	規格	管径 φ 150 ± T M E L = 3 m L = 4.0 m 計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.900)/ 2.0	m	1.400
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工	, , , , ,			
舗装切断工	t=10cm以下	3.00×2	m	6.00
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 3.00 × 0.90	m²	2.70
機械掘削工		掘削幅 平均規削深 既設舗装厚 3.00 × 0.90 ×(1.400 - 0.040)	m³	3.67
既設TP控除	, 150	TP外径	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 150	π / 4.0 × 0.188 ² × 3.00		0.00
	φ 300	π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計		掘削幅 平均服削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚	m³	3.59
機械埋戻工		3.00 × 0.90 × (1.400 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	2.28
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 × 0.216 ² × VU外径	m³	
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 \times 0.165 2 \times 3.00	m³	0.06
計			m³	2.22
残土処分工		3.59 - 2.2 / 0.9	m³	1.12
残塊処分工	As塊	2.70 × 0.04	m³	0.11
流用土運搬		2.22 / 0.9	m³	2.47
流用土運搬		2.22 / 0.9	m³	2.47
積込工			m³	2.47
既設管撤去	陶管 φ 150	4.00	m	4.00
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体積重量 4.00 × 0.031 t/ 1.48 ^{1/m3}	m³	0.08
汚泥処分工		$6.00 \times 0.04 \times 0.023$	m³	0.006
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	4.00	m	4.00
公共ます設置工	ф 200		基	
土留工	¥ 230		- 43	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.5m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工	14%	1,00	111	1.00
表層工	t=3cm	3.00 × 0.90	m²	2.70
路盤工	t=16cm	3.00 × 0.90	m²	2.70

		数量計算書		
(補助)	2432	管路延長	後更生コ	<u>.</u>
名 称	規格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.400)/ 2.0	m	1.150
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土工				
舗装切断工	t=10cm以下	4.30 × 2.000	m	8.60
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 4.30 × 0.90	m²	3.87
機械掘削工		掘削幅 平均無削深 既設舗装厚 4.30 × 0.90 ×(1.150 - 0.040)	m³	4.30
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 4.30 Δ#####	m³	0.12
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$	m³	
Co殼処分			m³	
計		掘削幅 平均規削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚	m³	4.18
機械埋戻工		が取出が開 マスポート 12 年曜子 13 年子 15 日子 4.30 × 0.90 ×(1.150 - 0.365 - 0.160 - 0.030) 公共ま外係	m³	2.30
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$ V U外径	m³	
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 × 0.165 2 × 4.30	m³	0.09
計			m³	2.21
残土処分工		4.18 - 2.2 / 0.9	m³	1.72
残塊処分工	As塊	3.87 × 0.04	m³	0.15
流用土運搬		2.21 / 0.9	m³	2.46
流用土運搬		2.21 / 0.9	m³	2.46
積込工			m³	2.46
既設管撤去	陶管 φ 150	5.90 m当り重量 単位体積重量	m	5.90
残塊処分工	陶管 φ 150	5.90 × 0.031 t/ 1.48 ^{t/m3}	m³	0.12
汚泥処分工 管布設工		8.60 × 0.04 × 0.023	m³	0.008
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	5.90	m	5.90
公共ます設置工 土留工	φ 200		基	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m		m	
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	1段		m	
		400 × 000	2	0.05
表層工	t=3cm	4.30 × 0.90	m²	3.87
路盤工	t=16cm	4.30×0.90	m²	3.87

		数 量 計 算 書		
(補助)	2424	管径 φ 150 ±工延長 L= 2.85 m L= 4.6 m		
名称	規 格	計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 2.100)/ 2.0	m	1.500
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下		m	5.70
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.85 × 0.90 掘削幅 Ethina 平均規削深 既設舗装厚	m²	2.57
機械掘削工		$2.85 \times 0.90 \times (1.500 - 0.040)$	m³	3.74
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.85 _{公共ます外径}	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300	π / 4.0 $ imes$ 0.600 2 $ imes$ 1	m³	0.28
Co殼処分			m³	0.28
計-		掘削幅 平均掘削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚	m³	3.38
機械埋戻工		現出刊曜日	m³	2.42
新設公共ます控除	φ 200	π / 4.0 × 0.216 2 × 1 VU外径	m³	0.04
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 \times 0.165 2 \times 2.85	m³	0.06
計			m³	2.32
残土処分工		3.38 - 2.3 / 0.9	m³	0.80
残塊処分工	As塊	2.57×0.04	m³	0.10
流用土運搬		2.32 / 0.9	m³	2.58
流用土運搬		2.32 / 0.9	m³	2.58
積込工			m³	2.58
既設管撤去	陶管 φ 150	4.60 m当り重量 単位体標重量	m	4.60
残塊処分工	陶管 φ 150	$4.60 imes 0.031$ t/ 1.48 $^{ imes_{ m IMS}}$	m³	0.10
汚泥処分工 管布設工		$5.70 \times 0.04 \times 0.023$	m³	0.005
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	4.60	m	4.60
公共ます設置工 土留工	φ 200	1	基	1
軽量鋼矢板設置撤去工	Ц=9 5	1.00		1.00
整重鋼大板設直服去上 軽量金属支保材設置撤去工	H=2.5m 2段	1.00	m	1.00
新装復旧工. 新装復旧工	4权	1.00	m	1.00
表層工	t=3cm	2.85 × 0.90	m²	2.57
路盤工	t=16cm	2.85 × 0.90	m²	2.57

		数量計算書		
(補助)	2427	管径 ϕ 150		
名 称	規 格	計 第 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 2.600)/ 2.0	m	1.750
掘削幅	φ 150	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	m	0.90
舗装厚さ	φ 150	既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16	111	0.50
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.85 × 2.000	m	5.70
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.85 × 0.90	m²	2.57
機械掘削工		掘削幅 平均細削深 既設論装厚 2.85 × 0.90 ×(1.750 - 0.040)	m³	4.39
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 × 0.188 ² × 2.85	m³	0.08
既設公共ます撤去	φ 300		m³	
Co殼処分			m³	
計			m³	4.31
機械埋戻工		掘削幅 平均無削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.85 × 0.90 ×(1.750 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	3.07
新設公共ます控除	φ 200	$^{ ext{ iny dest} + ext{y-KE}}$ π / 4.0 $ imes$ 0.216 2 $ imes$	m³	
管布設部控除	φ 150	VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.85	m³	0.06
1			m³	3.01
残土処分工		4.31 - 3.0 / 0.9	m³	0.97
残塊処分工	As塊	2.57×0.04	m³	0.10
流用土運搬		3.01 / 0.9	m³	3.34
流用土運搬		3.01 / 0.9	m³	3.34
積込工			m³	3.34
既設管撤去	陶管 φ 150	4.20	m	4.20
残塊処分工	陶管 φ 150	m当り重量 単位体験重量 4.20 × 0.031 t/ 1.48 t/m3	m³	0.09
汚泥処分工		5.70 × 0.04 × 0.023	m³	0.005
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	4.20	m	4.20
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工				
軽量鋼矢板設置撤去工	H=3.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工 舗装復旧工	2段	1.00	m	1.00
表層工	t=3cm	2.85 × 0.90	m²	2.57
路盤工	t=16cm	2.85×0.90	m²	2.57

		数 量 計 算 書		
(法計)	0444	管路延長 ************************************		
(補助) 名 称	規格	管径 φ 150 ± Σ 延長 L= 2.2 m L= 2.6 m 計 算 式	単位	小計
平均掘削深		境界部 接続管天 (0.900 + 1.800)/ 2.0	m	1.350
掘削幅	φ 150		m	0.90
舗装厚さ		既設厚 復旧厚 路盤厚 0.04 0.03 0.16		
砂基礎厚さ	φ 150	管外径 管下厚さ 管上厚さ 管断面積 0.165 + 0.10 + 0.10 0.021	m	0.365
管路土 工				
舗装切断工	t=10cm以下	2.20 × 2.000	m	4.40
舗装版直接掘削積積込工		掘削幅 2.20 × 0.90	m²	1.98
機械掘削工		掘削幅 平均無削硬 既設論装厚 2.20 × 0.90 ×(1.350 - 0.040)	m³	2.59
既設TP控除	φ 150	TP外径 π / 4.0 $ imes$ 0.188 2 $ imes$ 2.20	m³	0.06
既設公共ます撤去	φ 300	☆共ます外径 オ / 4.0 × 0.600 ² ×	m³	
Co殼処分	φ σσσ	, , 10 0.000	m³	
計			m³	2.53
機械埋戻工		掘削幅 平均堀削深 砂基礎厚 路盤厚 復旧厚 2.20 × 0.90 ×(1.350 - 0.365 - 0.160 - 0.030)	m³	1.57
新設公共ます控除	φ 200	公共ます外径	m³	
管布設部控除	φ 150	π / 4.0 × 0.216 ² × VU外径 π / 4.0 × 0.165 ² × 2.20	m³	0.05
計	Ψ 100	, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	m³	1.52
残土処分工		2.53 - 1.5 / 0.9	m³	0.84
残塊処分工	As塊	1.98 × 0.04	m³	0.08
流用土運搬		1.52 / 0.9	m³	1.69
流用土運搬		1.52 / 0.9	m³	1.69
積込工			m³	1.69
既設管撤去	陶管 φ 150	2.60	m	2.60
残塊処分工	陶管 φ 150	m当9重量 単位体積重量 2.60 × 0.031 t/ 1.48 v/m3	m³	0.05
汚泥処分工		$4.40 \times 0.04 \times 0.023$	m³	0.004
管布設工				
硬質塩化ビニール管布設工	φ 150	2.60	m	2.60
公共ます設置工	φ 200		基	
土留工	Ψ 250		æ	
軽量鋼矢板設置撤去工	H=2.0m	1.00	m	1.00
軽量金属支保材設置撤去工	1段	1.00	m	1.00
舗装復旧工	-1/2		-22	
表層工	t=3cm	2.20 × 0.90	m²	1.98
路盤工	t=16cm	2.20 × 0.90	m²	1.98

管渠更生工(反転・形成工)数量計算書

区分	ます番号	既設管径	路線延長	人孔内径 発進側 到達側	更生延長	管材延長	反転・引込工 作業時間	反転・引込工 日進量	作業時間	硬化・形成工 日進量
	(No.)	(mm)	(m)	(m) 0.60	(m)	(m)	(分)	(m/日)	(分)	(m/日)
補助	2266	150	1.60		1.60	1.90				
補助	2277	150	7.00	0.60	7.00	7.30				
単独	2281	150	6.20	0.60	6.20	6.50				
単独	2295	150	2.10	0.60	2.10	2.40				
補助	2304	150	3.40	0.60	3.40	3.70				
補助	2305	150	5.80	0.60	5.80	6.10				
補助	2306	150	5.70	0.60	5.70	6.00				
単独	2307	150	5.10	0.60	5.10	5.40				
補助	2341	150	1.60	0.60	1.60	1.90				
補助	2425	150	7.50	0.60	7.50	7.80				
補助	2429	150	11.10	0.60	11.10	11.40				
補助	2432	150	2.60	0.60	2.60	2.90				
	合 計		59.70		59.70	63.30				
補助	管種別		46.3		46.3	49				
単独	合計		13.4		13.4	14.3				

管渠更生工(仕上・仮設備工)数量計算書

##助 2266 150 1.60 0.60 1.60 1 1 0.9	区分	路線番号	既設管径	路線延長	人孔内径 発進側 到達側	更生延長	本管口切断工	本管口仕上工	管口 仕上材	
横助 2266 150 1.60 1.60 1 1 1 0.9		(No.)	(mm)	(m)	(m) 0.60	(m)	(箇所)	(箇所)	(kg)	
##的 2277 150 7.00 7.00 1 1 0.9 1 1 0.9 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 0.9 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 0.9 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	補助	2266	150	1.60		1.60	1	1	0.9	
単独 2281 150 6.20 6.20 1 1 0.9 単独 2295 150 2.10 0.60 2.10 1 1 0.9 補助 2304 150 3.40 0.60 3.40 1 1 0.9 補助 2305 150 5.80 0.60 5.80 1 1 0.9 機助 2306 150 5.70 0.60 5.70 1 1 0.9 機助 2341 150 1.60 0.60 1.60 1 1 0.9 補助 2425 150 7.50 0.60 7.50 1 1 0.9 補助 2429 150 11.10 0.60 11.10 1 0.9 補助 2432 150 2.60 0.60 2.60 1 1 0.9 補助 2432 150 2.60 0.60 2.60 1 1 0.9 補助 246.3 46.3 9 9 8.1	補助	2277	150	7.00		7.00	1	1	0.9	
単独 2295 150 2.10 2.10 1 1 0.9	単独	2281	150	6.20		6.20	1	1	0.9	
補助 2304 150 3.40 3.40 1 1 0.9	単独	2295	150	2.10	0.60	2.10	1	1	0.9	
補助 2305 150 5.80 5.80 1 1 0.9 補助 2306 150 5.70 0.60 5.70 1 1 0.9 単独 2307 150 5.10 0.60 5.10 1 1 0.9 補助 2341 150 1.60 0.60 1.60 1 1 0.9 補助 2425 150 7.50 0.60 7.50 1 1 0.9 補助 2429 150 11.10 0.60 11.10 1 1 0.9 補助 2432 150 2.60 0.60 2.60 1 1 0.9 合計 59.70 59.70 12 12 10.8 植助 6 計 59.70 12 12 10.8	補助	2304	150	3.40	0.60	3.40	1	1	0.9	
補助	補助	2305	150	5.80		5.80	1	1	0.9	
単独 2307 150 5.10 5.10 1 1 0.9 補助 2341 150 1.60 0.60 1.60 1 1 0.9 補助 2425 150 7.50 0.60 7.50 1 1 0.9 補助 2429 150 11.10 0.60 11.10 1 1 0.9 補助 2432 150 2.60 0.60 2.60 1 1 0.9 合計 59.70 59.70 12 12 10.8 補助 46.3 46.3 9 9 8.1	補助	2306	150	5.70		5.70	1	1	0.9	
補助 2341 150 1.60 1.60 1 1 0.9 補助 2425 150 7.50 0.60 7.50 1 1 0.9 補助 2429 150 11.10 0.60 11.10 1 1 0.9 補助 2432 150 2.60 2.60 1 1 0.9 合計 59.70 59.70 12 12 10.8 補助 46.3 46.3 9 9 8.1	単独	2307	150	5.10		5.10	1	1	0.9	
補助 2425 150 7.50 7.50 1 1 0.9 補助 2429 150 11.10 11.10 1 1 0.9 補助 2432 150 2.60 2.60 1 1 0.9 合計 59.70 59.70 12 12 10.8 補助 46.3 46.3 9 9 8.1	補助	2341	150	1.60		1.60	1	1	0.9	
補助 2429 150 11.10 11.10 1 1 0.9 補助 2432 150 2.60 2.60 1 1 0.9 合計 59.70 59.70 12 12 10.8 補助 46.3 46.3 9 9 8.1	補助	2425	150	7.50		7.50	1	1	0.9	
補助 2432 150 2.60 2.60 1 1 0.9 合計 59.70 59.70 12 12 10.8 補助 46.3 46.3 9 9 8.1	補助	2429	150	11.10	0.60	11.10	1	1	0.9	
補助 46.3 46.3 9 9 8.1	補助	2432	150	2.60	0.60	2.60	1	1	0.9	
補助 46.3 46.3 9 9 8.1										
補助 46.3 46.3 9 9 8.1										
補助 46.3 46.3 9 9 8.1										
補助 46.3 46.3 9 9 8.1										
補助 46.3 46.3 9 9 8.1										
管種別合計		合 計		59.70		59.70	12	12	10.8	
	補助	the second second		46.3		46.3	9	9	8.1	
于四 15.4 5 5 2.7	単独	官性別合計		13.4		13.4	3	3	2.7	

管口仕上材 1箇所当り使用料(kg)=5.9(kg/m)×既設管径(m)