

不5－9汚水枝線築造工事(第15－15工区)

数 量 計 算

(狭山市大字堀兼地内)

数 量 総 括 表								
工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単 位	数 量	設計数量	摘 要
管路								
	管きょ工 (開削)							
		管路土工						
			管路掘削	BH0.28㎡	m3	46.30	50.0	
			管路埋戻し	再生砂(A区分),BH0.28㎡	m3	4.20	4.0	
				再生砂(B区分),BH0.28㎡	m3	37.30	40.0	
			発生土運搬処理	BH0.28㎡	m3	46.30	50.0	
		管布設工						
			硬質塩化ビニル管	VUΦ200	m	15.10	15.0	
			砂基礎	再生砂, t=100mm	m3	1.42	1.0	
		管路土留工						
			建込簡易土留工	H=3.5m	m	16.00	16.0	
			建込簡易土留貫料	H=3.5m	式	1.00	1.0	
	管きょ工 (小口径推進)							
		鋼製さや管推進工(鋼管Φ350、本管VUΦ200)						
			材料費		式	1.00	1.0	
			管削進工		式	1.00	1.0	
			仮設備工		式	1.00	1.0	
	マンホール工							
		組立マンホール工						
			組立構円マンホール					
				H=2.00m超～3.00m以下	箇所	1.00	1.0	
				H=3.00m超～5.00m以下	箇所	1.00	1.0	
				材料	式	1.00	1.0	
				底部工(タイプA)	箇所	1.00	1.0	
				底部工(タイプB)	箇所	1.00	1.0	
				副管	式	1.00	1.0	
	取付管工							
		管路土工						
			管路掘削	BH0.28㎡	m3	0.42	0.4	
			管路埋戻し	再生砂(A区分),BH0.28㎡	m3	0.07	0.1	
				再生砂(B区分),BH0.28㎡	m3	0.27	0.3	
			発生土運搬処理	BH0.28㎡	m3	0.42	0.4	
		取付管布設工						
			取付管	φ150・3m未満 塩ビ管支管接続	箇所	1.00	1.0	

数量総括表

工事区分 (レベル1)	工 種 (レベル2)	種 別 (レベル3)	細 別 (レベル4)	規 格 (レベル5)	単 位	数 量	設計数量	摘 要
	立坑工							
		ライナープレート式土留め工及び土工						
			ライナープレート掘削土留		式	1.00	1.0	
			ライナープレート埋戻	再生砂	式	1.00	1.0	
			ライナープレート損料等		式	1.00	1.0	
		路面覆工						
			覆工板設置・撤去	円形覆工板φ1500	箇所	1.00	1.0	
			覆工板開閉		回	27.00	27.0	
			覆工板賃料		式	1.00	1.0	
	付帯工							
		舗装撤去工						
			舗装版切断	t=15cm以下	m	42.22	42.0	
			濁水運搬処理	積載量2t 1台	式	1.00	1.0	
			舗装版破砕	t=15cm以下	m ²	56.08	56.0	
			Asガラ運搬処理	Asガラ、掘削積込み	m ³	2.05	2.0	
		道路復旧工						
			不陸整正		m ²	38.40	38.0	
			掘削	掻き起こし(場内再利用)	m ³	0.19	0.2	
			表層	再生密粒度(13) t=3cm	m ²	17.68	18.0	
				再生細粒度(13) t=3cm	m ²	19.99	20.0	
				再生密粒度(13) t=5cm	m ²	18.41	18.0	
			路盤工	再生切込砕石(RC-40) t=10cm	m ²	8.24	8.0	
				再生切込砕石(RC-40) t=27cm	m ²	9.44	9.0	
	交通誘導警備員							
		交通誘導警備員						
			交通誘導警備員	交通誘導警備員B	人	105.00	105.0	
共通仮設								
		運搬費						
			仮設材運搬	往復・10kmまで	t	5.310	5.310	
		技術管理費						
			土質試験費	六価クロム試験費	式	1.00	1.0	

管きょ工(開削φ200)

管 布 設 工 数 量 集 計 表

項 目	形 状			単独	計	合計
管布設工	VU200mm					
路線延長				16.00	16.00	16.00 m
管渠延長				15.10	15.10	15.10 m
基礎延長				14.95	14.95	14.95 m
管基礎				1.42	1.42	1.42 m ³
VU200mm	ゴム輪継手 L=4m			15.10	15.10	15.10 m
土工						
機械掘削	BH0.28m3			46.30	46.30	46.30 m3
埋戻し工	A区分 再生砂 BH0.28m3			4.20	4.20	4.20 m3
埋戻し工	B区分 再生砂 BH0.28m3			37.30	37.30	37.30 m3
残土処分工	BH0.28m3積込			46.30	46.30	46.30 m3
土留工						
建込簡易土留	BH0.28m3 H3.5m			16.00	16.00	16.00 m

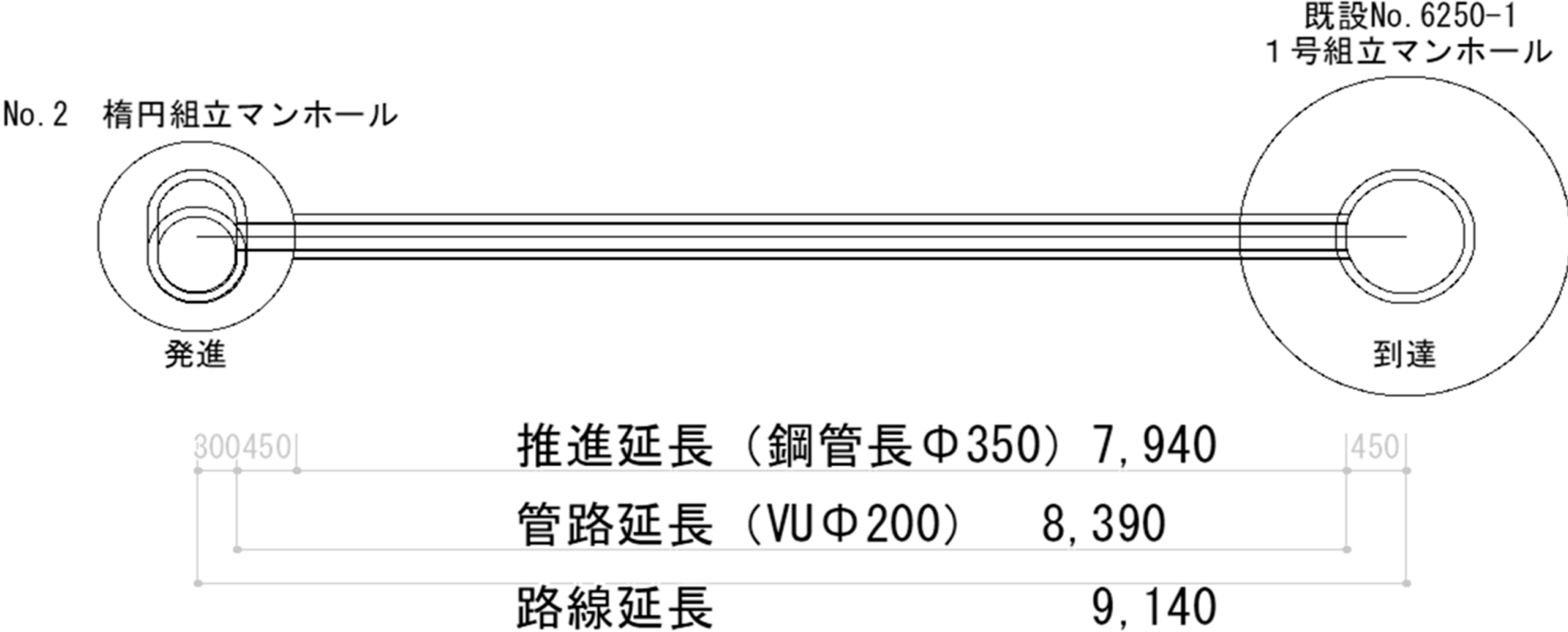
VU200mm管布設工数量計算表

管種		管径		管外径		A区分埋め戻し部管控除A																				
VU		200 mm		216 mm		0.037 m																				
路線 番号	人孔 番号	路線 延長	人孔 減長	管渠 延長	基礎 延長	掘削深		平均 掘削 深	道路種別		掘削 幅	砂 基礎	機械掘削 (m3) H1=H- t1	埋戻し(m3)		残土処分 (m3) 機械掘削 - (B区分 /0.90)	素掘 矢板無し H≤1.5 (m)	土留め工							備 考	
						上流	下流		舗装 厚	路盤 厚				A区分 H2= 0.316 L*(H2+B -A)	B 区 分 H3=H-(t1 +t2+H2+0.1) L*B*H3			建込簡易土留								
																		L=2.00m 1.5<H≤2.0 (m)	L=2.50m 2.0<H≤2.5 (m)	L=3.00m 2.5<H≤3.0 (m)	L=3.50m 3.0<H≤3.5 (m)	H=4.00m 3.5<H≤4.0 (m)	H=4.50m 4.0<H≤4.5 (m)	H=5.00m 4.5<H≤5.0 (m)		
		L (m)	l (m)	L1 (m)	L2 (m)	h1 (m)	h2 (m)	H (m)	t1 (m)	t2 (m)	B (m)	L2*B*0.1 (m)	L*B*H1	L*(H2+B -A)	L*B*H3											
歩道			0.525																							
1-1	No.1 ~ No.2	7.56	0.45	7.11	7.035	3.048	3.086	3.067	0.03	0.10	0.95	0.67	21.8	2.0	18.1	21.8	0.00	0.00	0.00	0.00	7.56	0.00	0.00	0.00	0.00	単独
乗入部			0.525																							
1-1	No.1 ~ No.2	8.44	0.45	7.99	7.915	3.086	3.128	3.107	0.05	0.25	0.95	0.75	24.5	2.2	19.2	24.5	0.00	0.00	0.00	0.00	8.44	0.00	0.00	0.00	0.00	単独
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000									0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		
				0.00	0.00			0.000					</													

管きょ工(鋼管推進φ350)

[illegible]

推 進 概 要 図



スパン番号	路線延長 (m)	管渠延長		推進延長		鞘管		挿入管		空伏部 (m)	中込延長 (m)	スペーサ (個)	ソケット (個)
		減長 (m)	延長 (m)	減長 (m)	延長 (m)	延長 (m)	本数 (kg) 0.4m/本	挿入延長 (m)	本数 (m) 1.0m/本				
発進～既設到達	9.140	0.750	8.390	1.200	7.940	7.940	20.0	7.940	8	0.450	7.940	8	7
計	9.140		8.390		7.940	7.940	20.0	7.940	8	0.450	7.940	8	7

内径 350 mm 鋼管推進工数量計算書			
種 別	計 算 式		数 量
靴 管	鋼管 φ 350mm	L=	7.940 m
		N=	20 本
メタルクラウン	φ 350mm	N=	1 個
管 渠	硬質塩化ビニール管 φ 200mm		
	本管延長	L1=	8.390 m
	挿入管延長	L2=	7.940 m
	空伏管延長	L3=	0.450 m
塩ビスペーサー		N=	8 個
塩ビソケット		N=	7 個
さや管削進工		L=	7.940 m
	鋼管350外形		
残土運搬処理工	$V = \pi/4 \times 0.3556^2 \times 7.940 \text{ m}$		0.790 m ³
滑 剤 注 入 工		L=	7.940 m
既設人孔到達工		N=	1 箇所
塩ビ管挿入工		L=	7.940 m
中 込 注 入 工	鋼管350内径 VU200外径		
	$V = \pi/4 \times (0.3398^2 - 0.216^2) = 0.054 \text{ m}^3/\text{m}$		
	さや管削進工延長		
	$0.054 \text{ m}^3/\text{m} \times 7.940 \text{ m}$		0.430 m ³
空 伏 せ 工		L=	0.450 m
機械据付・撤去工		N=	1 回
鏡 切 工	(1) 発進部 ライナープレート		
	鋼管径 (φ) = 350 mm L= 2.06 m		2.060 m
坑 口 止 水 工		N=	1 箇所
滑 剤 ・ 中 詰 注 入 設 備 工		N=	1 箇所

マンホール

楕 円 マ ン ホ ー ル 数 量 集 計 表

項 目	形 状		単 独		設計数量	
マンホール設置箇所数	人孔深2m超～3m以下		1.00		1.00	箇所
	人孔深3m超～5m以下		1.00		1.00	箇所
マンホール材料						
鉄蓋(T-14)	φ 600 圧力開放型 鍵、蝶番付		2.00		2.00	組
転落防止用梯子	φ 600		2.00		2.00	組
底版	H=130		2.00		2.00	個
躯体	H=900		2.00		2.00	個
直壁	H=600		2.00		2.00	個
直壁	H=900		2.00		2.00	個
斜壁	H=450		2.00		2.00	個
調整リング	H=100		1.00		1.00	個
調整リング	H=200		1.00		1.00	個
調整金具	25mmまで		2.00		2.00	個
削孔	VU φ 200		1.00		1.00	箇所
マンホール用可とう継手			φ 200 3個		3.00	個
底部工						
タイプA			1		1.00	箇所
タイプB			1		1.00	箇所

楕円マンホール数量集計表

項 目	形 状		単 独		設計数量	
内副管						
内副管設置	1.0m以上～1.5m未満		1		1.00	箇所
内副管継手	φ200×150		1		1.00	個
カ ラ ー	φ150		1		1.00	個
プレーエンド直管	VUφ150		0.76		0.76	m
固定バンド	φ150用		2		2.00	個
副管用曲管	φ150用		1		1.00	個

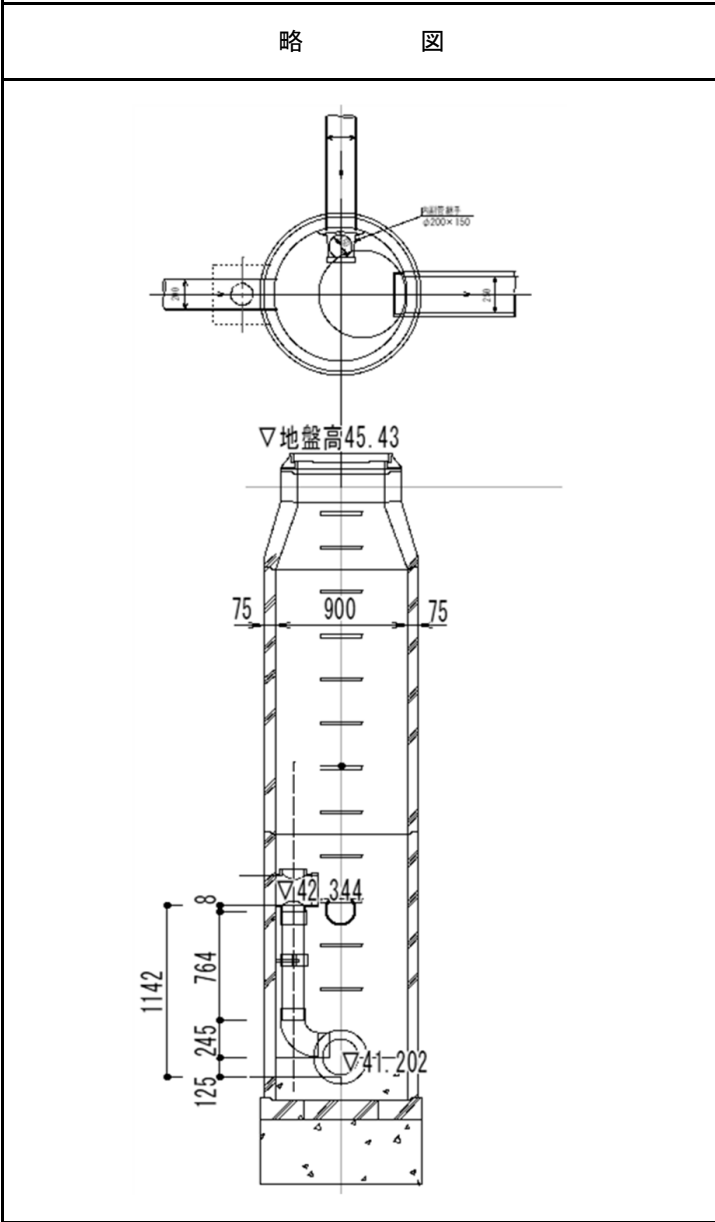
橿円マンホール計算書

[illegible]

No.1 楕円マンホール底部工標準計算書		
略 図	計 算 式	数 量
楕円人孔底部工タイプA (内径 200mm)		
	再生砕石基礎 $1.10 \times 0.80 \times 0.2$ =	0.18 m3
	インバート コンクリート工 $(0.60^2 \times \pi / 4 + 0.60 \times 0.30) \times 0.17 = 0.079$	
	$0.079 - (0.20^2 \times \pi / 4) / 2 \times 0.55 = 0.07$	0.07 m3
	モルタル上塗り工 $0.60^2 \times \pi / 4 + 0.60 \times 0.30 = 0.463$	
	$0.463 - 0.20 \times 0.55 = 0.353$	
	$0.353 + (0.20 \times \pi / 2 \times 0.55) = 0.526$	0.53 m2

No.2 楕円マンホール底部工標準計算書		
略 図	計 算 式	数 量
楕円人孔底部工タイプB (内径 200mm)		
	再生碎石基礎 $1.50^2 \times \pi / 4 \times 0.17 =$	0.30 m3
	インバート コンクリート工 $(0.60^2 \times \pi / 4 + 0.60 \times 0.30) \times 0.17 = 0.079$	
	$0.079 - (0.20^2 \times \pi / 4 / 2 \times (0.55 + 0.20))$	0.07 m3
	モルタル上塗り工 $0.60^2 \times \pi / 4 + 0.60 \times 0.30 = 0.463$	
	$0.463 - 0.20 \times (0.55 + 0.20) = 0.313$	
	$0.313 + (0.20 \times \pi / 2 \times (0.55 + 0.20)) = 0.549$	0.55 m2

内 副 管 設 置 工 (新設)	
------------------	--

[illegible]

取付管

[illegible]

取付管調書(1)

路線番号	人孔 No	占用距離		道路構造物		取付箇所数		人孔直接 接続個数	本管 掘削幅	本管 土被	加重 土被	加重占用距離		掘削及び仮復旧延長	
		左側	右側	左側	右側	左側	右側					左側	右側	L3 = (L1-w1-W/2) × n1	L4 = (L2-w2-W/2) × n2
		L1	L2	W1	W2	n1	n2		W			L1 × n1	L2 × n2		
1	No.1 ~ No.2		1.16		0.15		1		0.95	2.75	0.00	0.00	1.16	0.00	0.54
計						1		0			0.00		1.16		0.54
平均											0.00		1.16		0.54

未舗装路線			取 付 管 土 工 ・ 付 帯 工		
土 工					計
平均掘削深	宅内樹深1.3+管厚0.008+基礎0.1 $\left(\frac{1.408 + (1.408 + 1.16 \times 10\%) }{2} \right) = 1.41 \text{ m}$				
機械掘削	幅 平均掘削深 掘削長 $0.55 \times 1.41 \times 0.54 \times 1 \text{ 箇所} = 0.42 \text{ m}^3$				
A区分埋戻し(再生砂)	$\left(0.55 \times 0.265 - \frac{0.165^2}{2} \times \frac{\pi}{4} \right) \times 0.54 \times 1 \text{ 箇所} = 0.07 \text{ m}^3$				
B区分埋戻し(再生砂)	$0.55 \times 0.915 \times 0.54 \times 1 \text{ 箇所} = 0.27 \text{ m}^3$				
残土処分工	----- 残土処分量＝掘削土量 ----- $= 0.42 \text{ m}^3$				
残土処分	-----				0.42 m ³

立坑

立坑築造工集計表						
項 目			単位	数 量		摘 要
立坑形状（円形）				φ 1,500 mm		
土工	舗装切断工 t= 5 cm		m			付帯工に計上
	舗装破碎工 t= 5 cm		m2			付帯工に計上
	Asがら処分工		m3			付帯工に計上
	掘削工 バックホウ		m3			
	基面整正		m2			
掘削土留	掘削山留め延長		m	3.66		
	人力	砂質土・粘性土	m	1.83		
		礫質土	m	1.83		
	残土処分工		m3	8.11		
	裏込め注入量		m3	1.65		
	基礎コンクリート 18N/mm		m3	0.35		
埋戻	埋戻工	改良土	m3			
		再生砂	m3	2.08		再生砂量=2.08m3× 1.26=2.62m3
	ライナープレート撤去		m	1.50		
			m			
			m			
ライナープレート損料	組立深	t= 2.7 mm	m	3.66		
		t= mm	m			
	撤去長	t= 2.7 mm	m	1.50		
		t= mm	m			
	ライナープレート	設置重量	t	0.700		
		残置	t	0.440		買取延長=2.5m
		撤去重量	t	0.260		損料延長=1.5m
		損料重量	t			
	補強リング	損料重量	t			
		残置重量	t			
	鋼製支保工	主部材	t			
		副部材(A)	t			
		副部材(B)	t			
		設置重量	t			
	運搬重量		t	往路		
				復路		

種 別	算 式	数 量
土 工		
舗装切断工	付帯工に計上	
舗装版取壊工	付帯工に計上	
Asガラ処分	付帯工に計上	
ライナープレート掘削土留工	掘削土留延長 粘性土・砂質土 = 1.830 礫質土 = 1.830 掘削深 計 3.660 m	1.830 m 1.830 m 3.660 m
	土量 $V = \frac{\pi}{4} \times (1.500 + 0.180)^2 \times 3.660 =$	8.110 m3
裏込め注入工	注入量 $V = 0.090 \times \pi \times (1.500 + 0.090) \times 3.660 =$	1.650 m3
ライナープレート撤去工	撤去高 $H = 1.500 \text{ m}$	1.500 m
ライナープレート埋戻工	土量 $V = \frac{\text{ライナー公称径}^2 \times \text{設置深} - \text{表層+路盤}^2 \times \text{基礎+調整Co}}{4} - \text{控除} =$ 控除 【楕円人孔】 平面積 $(\frac{0.75 \times \pi}{4}) + (\frac{0.75 \times 0.3}{2}) = 0.81 \text{ m}^2$ 体積 $0.81 \times (3.04 + 0.17 + 0.13 - 0.3) = 2.46 \text{ m}^3$ 断面積 $(\frac{0.216^2 \times \pi}{4}) \times (0.375 + 0.225) = 0.02 \text{ m}^3$ 【空伏管】 【楕円人孔】 【空伏管】 控除計 $2.46 + 0.02 = 2.48 \text{ m}^3$	2.080 m3
ライナープレート重量	重量計 $\frac{\text{ライナー重量(kg/m)} \times \text{ライナー高}}{1000 \text{ kg/t}} =$ 設置重量 撤去重量 $(\frac{\text{重量計}}{4.000}) \times 1.500 =$ 残置重量 $(\frac{\text{重量計}}{4.000}) \times 2.500 =$	0.700 t 0.700 t 0.260 t 0.440 t
基礎コンクリート	体積 $\frac{\pi}{4} \times (1.500^2 - 0.2^2) \times \text{基礎Co厚} =$	0.350 m3
覆工	設置・撤去箇所 円形覆工板 Φ1500 重量 $\frac{690 \text{ kg}}{1000 \text{ kg/t}} =$ 開閉面積	1.000 箇所 0.690 t 27.000 回

付帯工

数量集計

工種	規格	計算書					合計	単位	備考
舗装版 切断	t=15cm以下 (t=3cm)	②	③						
		17.78	+	3.96	+	=	21.74		
	t=15cm以下 (t=5cm)	①							
		20.48	+		+	=	20.48		
	計						42.22	m	
舗装版 切断 濁水処分	t=3cm	21.74	×	0.078	÷	100	=	0.02	
	t=5cm	20.48	×	0.130	÷	100	=	0.03	
	計						0.05	m3	
舗装版 撤去	舗装版破碎 (t=3cm)	⑤	⑦ ④						
		8.24	+	19.99	+	9.44	=	37.67	
	舗装版破碎 (t=5cm)	④	⑥ ④						
		9.44	+	18.41	-	9.44	=	18.41	
	計						56.08	m2	
舗装版 殻処分	t=15cm以下 (t=3cm)破碎	(	37.67	+	)	×	0.03	=	1.13
	t=15cm以下 (t=5cm)破碎	(	18.41	+	)	×	0.05	=	0.92
	計						2.05	m3	
不陸整正		⑧							
		38.40	+		+	=	38.40	m2	
標準	掻き起こし (場内再利用)	④							
		9.44	×	0.02	+	=	0.19	m3	
復旧		⑨	⑩						
	表層：再生密粒(13) t=3cm	9.44	+	8.24	+	=	17.68	m2	
		⑫							
	表層：再生細粒(13) t=3cm	19.99	+		+	=	19.99	m2	
		⑪							
	表層：再生密粒(13) t=5cm	18.41	+		+	=	18.41	m2	
		⑩							
	路盤：RC-40 t=10cm	8.24	+		+	=	8.24	m2	
		⑨							
	路盤：RC-40 t=27cm	9.44	+		+	=	9.44	m2	

舗装

NO	種別	現況厚	復旧厚	舗装撤去	不陸整正	舗装復旧	面積								舗装版切断				備考		
							L	W1	W2	W (H)		小計	控除人孔蓋(Φ600)	計						計	
							m	m	m	m		m2	個	0.28m2/個	m2	m	m	m		m	m
A	県道乗入部 (仮)	5.00	3.00	破碎		復旧	1.68				2	2.22			2.22	5.28				5.28	円
B	県道乗入部 (仮)	5.00	3.00	破碎		復旧	7.60	0.95	0.95	0.95	2	7.22			7.22	7.60	7.60			15.20	
C	県道歩道 (仮)	3.00	3.00	破碎		復旧	8.38	0.95	0.95	0.95	2	7.96			7.96	8.38	8.38			16.76	
D	県道歩道 (仮)	3.00	3.00	破碎		復旧	0.51	0.55	0.55	0.55	2	0.28			0.28	0.51	0.51			1.02	
①	県道歩道 (本)	3.00	3.00	破碎	○	復旧	1.00	1.98	1.98	1.98	2	1.98	1	0.28	1.70	1.98				1.98	
②	県道乗入部 (本)	5.00	5.00	破碎	○	復旧	9.30	1.98	1.98	1.98	2	18.41			18.41					0.00	
③	県道歩道 (本)	3.00	3.00	破碎	○	復旧	9.38	1.98	1.98	1.98	2	18.57	1	0.28	18.29	1.98				1.98	
計														56.08					42.22		
撤去小計	県道乗入部 (仮)	5.00					④								9.44	①				20.48	
	県道歩道 (仮)	3.00					⑤								8.24	②				17.78	
	県道乗入部 (本)	5.00					⑥								18.41					0.00	
	県道歩道 (本)	3.00					⑦								19.99	③				3.96	
															0.00					0.00	
合計															56.08					42.22	
不陸小計					○		⑧								38.40						
															0.00						
合計															38.40						
復旧小計	県道乗入部 (仮)		3.00			復旧	再密t30, 路盤t270 ⑨								9.44						
	県道歩道 (仮)		3.00			復旧	再生t30, 路盤t100 ⑩								8.24						
	県道乗入部 (本)		5.00			復旧	再密t50 ⑪								18.41						
	県道歩道 (本)		3.00			復旧	再細t30 ⑫								19.99						
															0.00						
合計															56.08						