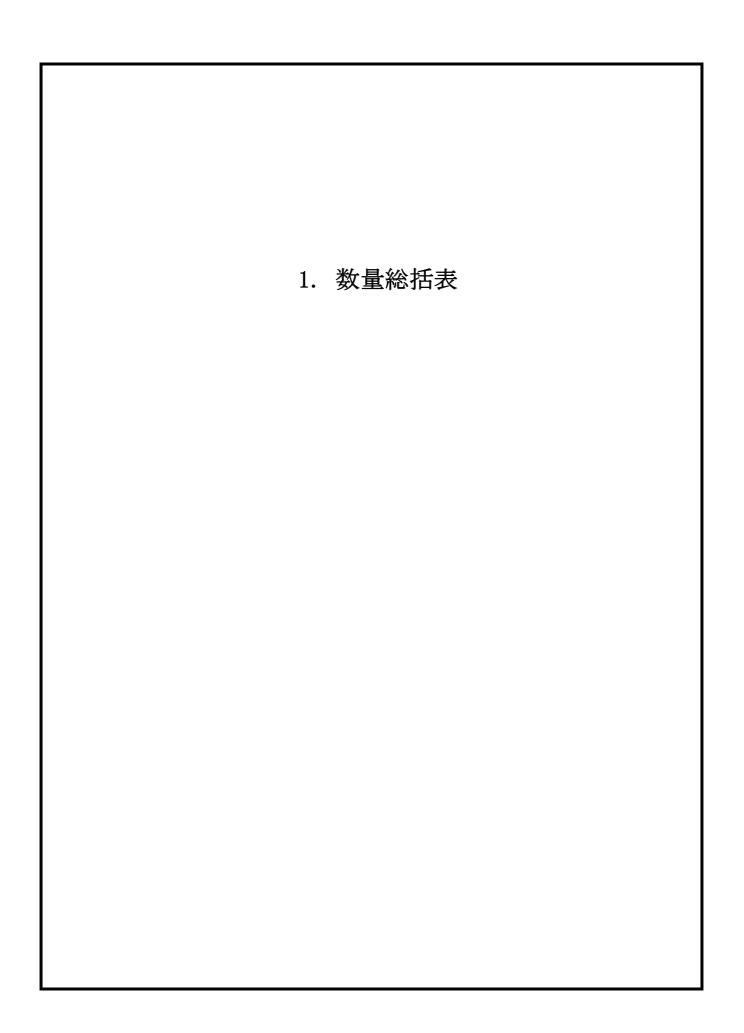
南浜地区電線共同溝事業に伴う汚水管渠移設工事

数量計算書(補償設計)

鳴門市 都市建設部 下水道課

## 目 次

_1. 数量総括表	P. 1
2. 管きょ工(開削,PRP)<管径200mm>	P. 11
3. マンホール工	P. 32
	P. 36
5. 付帯工	P. 40
6. 既設管撤去工	P. 44



							数量		Ĭ		
工種 種別	番	規 格	一	1~4二	<b>既設管撤去工</b>						<del> </del>
管きょエ(開削、PRP) <管径200mm>	削、PRP) Jmm>										
		路線延長	E	130.20	126.90						
管路土工											
	管路掘削	バックホウ掘削 BH0.28m3	m3								
	管路埋戻		m3					ĺ			
			m3								
	亜		m3								
		小型バックホウ掘削 BH0.13m3	m3	137.9	122.3						260.2
	管路埋戻		m3	23.5							23.5
	管路埋戻		m3	88.3	117.0						205.3
	発生土処理		m3	137.9	122.3						260.2
	管路掘削	ホウ掘削	m3								
	管路埋戻		m3								
	管路埋戻		m3								
	発生土処理	2t車 現場→仮置場	m3								
管布設工	1.20										
	リブ付硬質塩化ビニル管	PRP <i>ф</i> 200	E	125.5							125.5
	リブベンド	$PRP\phi200\times5^\circ5/8$	₩	-							-
	リブベンド	PRP \$\phi 200 × 11\cap 1/4	₩	2							2
	リブベンド	$PRP\phi200\times15^\circ$	₩	-							-
	リブベンド	PRP φ 200 × 22° 1/2	₩	က							ဂ
	埋設標識テープ	材料 上下水道用 150mm×50m 2倍	٤	125.5							125.5
								ĺ			
管撤去工	1年										
	リブ付硬質塩化ビニル管	PRP <i>ф</i> 200	Ε		126.9						126.9
	管処分	PRP <i>ф</i> 200	g Si		552.0						552.0

	111111				8.5							46.6		46.6		46.6								
ol <del>ei</del> l																								
数																								
	既設管撤去工											23.1		23.1		23.1								
	1~4 ⊠ ⊠				8.5							23.5		23.5		23.5								
	車			m3	m3	m3	m3			٤	Ε	Ε	Ε	Ε	٤	٤	٤		٤	٤				
				3)	3)	3)																		
	規格			機械施工(BH0.28m3) t=10cm 再生砕石	L(BH0.13m 再生碎石	<b>D(BH0.08m</b> 再生砕石	L 再生砕石			H=2.0m BH0.28m3	H=2.5m BH0.28m3	H=2.0m BH0.13m3	H=2.5m BH0.13m3	H=2.0m TC4.9t吊	H=2.5m TC4.9t吊	貳 1段	貳 2段							
				機械施 <u>:</u> t=10cm	機械施: t=10cm	機械施 <u>.</u> t=10cm	人力施 <del>.</del> t=10cm			H=2.0m	H=2.5m	H=2.0m	H=2.5m	H=2.0m	H=2.5m	軽量金属 1段	軽量金属							
	<u> </u>								田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田	<b>反建</b> 込工	<b>5建込工</b>	<b>京建込工</b>	<b>京建込工</b>	え 引抜工	5引抜工	Н	Н	易土留						
	集	, PRP) n>	Н	砕石基礎工	砕石基礎工	砕石基礎工	砕石基礎工	留工	アルミ矢板土留	アルミ矢板建込工	アルミ矢板建込工	アルミ矢板建込工	アルミ矢板建込工	アルミ矢板引抜工	アルミ矢板引抜工	土留支保工	土留支保工	たて込み簡易土留	建込工	引抜工				
	種別	管きょエ(開削、PRP) <管径200mm>	管基礎工					管路土留工	-															
	日種	御わり																						

提別   総目   規格 単位   1-4工区   1000   1-4工厂   1-4T厂   1-4T厂		+				1.5	0.07	0.07	-	-		0.02	0.1	0.4		9.0	9.0	1					
# 自																							
# 自	=																						
# 自	=																						
# 自	-																						
# 自																							
# 自	mlmil																						
# 目 親格 # 単位 1~4工区 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 1	数重																						
# 目 親格 # 単位 1~4工区 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 1																							
# 目 親格 # 単位 1~4工区 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 1																							
# 目 親格 # 単位 1~4工区 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 1	•																						
# 目 親格 # 単位 1~4工区 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 1	=																						
# 目 親格 # 単位 1~4工区 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 15 # 1 # 1	-	管撤去工														9.0	9.0	1					
## 目	-					1.5	0.07	0.07	-	-		0.02	0.1	0.4									
## 目						Ε	m3	m3	箇所	匣		m3	m2	m2		m3	m3	箇所					
# 目 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1																							
# 目 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1		規格							ル 4200	拡張型	・ホール			cm				の撤去					
# 目 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1 # 1						アーシング	<b>乗筋構造物</b>	ンケリト設	号マンホー	RP <i>ф</i> 200	号組立マン	<b>乗筋構造物</b>	<b>乗筋構造物</b>	记合1:2 1=2		失筋構造物	ングリト設	<b>雲受枠まで</b> (					
1年   1年   1年   1年   1年   1年   1年   1年					Н	1	帯	П		ンと総手	-		#		散去工	供	п						
型   大				ールエ	マンホール	切断	物取壊し	搬処理	トール削孔	ホール用可		ベート <sub>コ</sub> ンク		タル上塗り	マンホール	物取壊し	搬処理	トール蓋撤					
#   ;		重別	ΛΤ	立マンホー	1号組立	鍋村	構	設運	ング	ング	底部工	ý	村	モル	1号組立.	構造	設運	マン					
		工種	パポー	桊																			

									数量				
セスオールエ     はないたール(塩ビ製)     (4)	種別		格			设管撤去工						11111	
(塩ビ製)     (塩ビ製)       中間 ST     個       曲管 15°     個       曲管 15°     個       曲管 45°     個       曲管 45°     個       曲管 55°     個       由管 55°     個       本名 60°     個       本差 DR     個       本差 90°     個       本差 90°     個       カ300     個       10-インバート H     m       カ300     1-14       塩化ビニル製 起点・中間形式     個所       第2m以下     個所       第2m以下     場所       第2m以下     場所       第3m以下     個所       蘇鉄製防護蓋     個       蘇鉄製防護蓋     個       蘇鉄製防護蓋     個       蘇鉄製防護蓋     個	-/LT	.,,											
中間 ST   一面   一面   日面   15。   日面   15章   日面   日面   15章   180°   日面   15章   15章	小型气	アンホールエ											
(メート φ200-φ300 起点 KT     個       中間 ST     個       曲管 15°     個       曲管 45°     個       曲管 45°     個       曲管 45°     個       曲管 5°     個       曲管 5°     個       由管 5°     個       本台流 18°     個       本社台流 9°     個       本差 直管     個       本差 16管     個       本差 16管     個       本差 10°     個       本差 20°     個       本之かい・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	1/1/2	型マンホール(塩ビ製)											
中間 ST     個       申間 ST     個       曲管 15°     個       曲管 45°     個       曲管 45°     個       曲管 50°     個       曲管 50°     個       本右合流 90°     個       春差 18°     個       海差 18°     個       海差 16°     個       海差 10°     個       カック・カック・カック・アーンが・ト 10°     個       オール設置工 深かいド下 10°     個       神化ビニル製 起点・中間形式 10°     個       神化ビニル製 10°     個       神代ビニル製 10°     個       神代・カック 10°     (個       神代・カール 10°     (個       神代・カール 10°     (個       神代・カール 10°     (個       神代・カール 10°     (個	₩	才料											
中間 ST     個       曲管 15°     個       曲管 45°     個       曲管 45°     個       曲管 60°     個       曲管 50°     個       本名流 180°     個       春差 DR     個       春差 90° 曲管     個       本差 180°     個       本 40°     個       本 20°     個			KT	個	က								က
曲管 15°     個       曲管 30°     個       曲管 45°     個       曲管 60°     個       曲管 55°     個       左右合流 90°     個       左右合流 90°     個       落差 0°     個       落差 16°     個       本右合流 180°     個       落差 10°     個       本名合流 180°     個       本名合流 180°     個       本名会流 180°     個       本名会 10°     個       本名会 10°     個       本名会 10°     個       本名の 20°     個       本名の 10°     個			ST	個	1								-
曲管 45°     個       曲管 45°     個       曲管 60°     個       曲管 90°     個       左右合流 90°     個       左右合流 90°     個       落差 直管     個       海差 90° 曲管     個       海差 90° 曲管     個       本分パート H     m       フリーインパート H     m       オーナ     個       本金 90° 曲管     個       本差 10°     個       カ300     個       オーナ     本金 90°       本金 90°     個       オーナンバート     個       本金 90°     個       本金 90°     個       本名 90°			15°	個	4								4
曲管 45°     個       曲管 60°     個       曲管 90°     個       左右合流 90°     個       落差 DR     個       落差 直管     個       本表 180°     個       落差 直管     個       カック 300     個       本ール設置工     本の 300       オール設置工     本の 300       本ール設置工     本の 300       本ール設置工     本の 300       本ール設置工     本の 300       本ール設置工     東京ル以下     個       本ール設置工     深2m以下     個所       第2m以下     超所       海北ビニル製     庭部会合形式     超所       海北ビニル製     産部会合形式     超所       海北北ビニル製     大山製造の     銀所       海鉄製的     一個       特鉄製的     一個       新鉄製的     個       新鉄製的     個       新株製的     個       新株製的     個       新株製的     個       新株製的     個       新数     (個       新数     (個       新数     (個       (個     (個       (日本)     (個			30°	田	-								-
曲管 60°     個       曲管 75°     個       曲管 90°     個       左右合流 90°     個       含流 180°     個       落差 DR     個       落差 16°     個       海差 90°     個       カリーインバート H=     m       フリーインバート H=     m       ボールシで T-25     個       本300     T-14       塩化ビニル製 起点・中間形式 溶シルン下 塩化ビニル製 起点・中間形式 溶シルン下 溶シルン下 塩化ビニル製 底部・落差形式 電所 深シル以下 塩化ビニル製 底部・会形式 電所 深シル以下 塩化ビニル製 医部会合形式 電所 深シル以下 塩化ビニル製 医部会合形式 電所 深シル以下 塩化ビニル製 医部会合形式 電所 深シール以下 海球製防護蓋 (個)       精鉄製防護蓋 (個)       精鉄製防護蓋 (個)			45°	面									
曲管 75。     個       曲管 90°     個       左右合流 90°     個       冷流 180°     個       溶差 DR     個       溶差 直管     個       事差 90° 曲管     個       カ300     個       オール設置工     第200       本300     個       本4人が一ト     個       本300     個       本300     個       本4しが一     個       塩化ビニル製     起流・溶差形式       塩化ビニル製     産部・溶差形式       塩化ビニル製     産部・溶差形式       塩化ビニル製     産部・溶洗       塩化ビニル製     産部・溶洗       海洗・砂川     海       海洗・砂川     海       海洗・砂川     海       海流・水     (       海     (       海     (       海     (       海     (       海     (       海     (       海     (       (     (       (     (       (     (       (     (       (     (       (     (       (     (       (     (       (     (       (     (       (     (       (     (       ( </td <td></td> <td></td> <td>00°</td> <td>鱼</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td>			00°	鱼									
曲管 90°     個       左右合流 90°     個       合流 180°     個       落差 DR     個       海差 直管     個       アリーインバート H=     m       アリーインバート H=     m       カ300     T-25     個       本300     T-14     個       本300     T-14     個       本300     T-25     個       本200     T-14     個       本200     T-15     個       本200     T-14     個       本200 <t< td=""><td></td><td></td><td>75°</td><td>個</td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td><td></td></t<>			75°	個									
本右合流 90°     個       合流 180°     個       落差 DR     個       落差 直管     個       カツーインバート H=     m       フリーインバート H=     m       フリーインバート H=     m       ボール設置工 深い以下 深と叫じ下 深と叫じ下 深と叫じ下 深と叫じ下 深と叫以下 描化ビニル製 庭部会合形式 箇所 描化ビニル製 庭部会合形式 箇所 深えか以下 描れビニル製 庭部会合形式 箇所 深まか以下 超所 深まが以下 超所 深ままが以下 福航     個       精鉄製防護蓋     個       精鉄製防護蓋     個			90°	鱼									
合流 180°     個       落差 直管     個       落差 90° 曲管     個       フリーインバート H=     m       フリーインバート H=     m       フリーインバート H=     m       ボールション アー14 塩化ビニル製 起点・中間形式 第5m以下 塩化ビニル製 底部会合形式 深之 W以下 塩化ビニル製 底部会合形式 第5m以下 塩化ビニル製 底部会合形式 第6m			90°	個	-								-
落差 DR     個       落差 10倍     個       カリー化パート H=     m       フリーインパート H=     m       カ300     T-25       本300     T-14       塩化ビニル製 起点・中間形式 深空ル以下 塩化ビニル製 起点・落差形式 電所 深空ル以下 塩化ビニル製 配合・落差形式 電所 深空ル以下 塩化ビニル製 医部会合形式 電所 指化ビニル製 医部会合形式 電所 接近にニル製 展前会合形式 電所 接近にニル製 展前会合形式 電所 接近にニル製 展前会合形式 電所 接近にニル製 展前会合形式 電所 接近にニル製 配合・落差形式 電所 接近にニル製 配合・透光 (				鱼									
落差 直管     個       第差 90° 曲管     個       フリーインバート H=     m       フリーインバート H=     面       フリーインバート H=     面       本 300     T-25       本 300     T-14       本 300     T-14       本 300     T-14       本 200     面       T-14     面       本 200     面			DR	面									
落差 90° 曲管     個       フリーインバート H-     m       フリーインバート H-     個       本 300     ー 4 300       T-14     個       本 300     一 4 300       T-14     個       塩イビニル製 起点・中間形式 第2m以下 塩イビニル製 起点・落差形式 10所 深2m以下 12 2m以下 12 2			直管	面									
キ     フリーインバート He     m       フリーインバート 価値     個       本300     (個       T-25     (個       ウ300     (個       T-14     (個       第2m以下     (個       第2m以下     (個       「塩化ビニル製 底部会合形式     (個       第3.5m以下     (個       無鉄製防護蓋     (個       無鉄製防護蓋     (個			<b>二</b>	便									
手     ゆ300       歯 か300     (個)       T-25     (個)       ゆ300     (個)       T-14     (個)       塩化ビニル製 起点・中間形式 協所 強化ビニル製 起点・落差形式 溶液ル以下 塩化ビニル製 底部会合形式 深かい以下 深かい下 海化ビニル製 底部会合形式 深まかい下 指化ビニル製 (銀形 (個)     (個)       無数型的護蓋     (個)       無数製的護蓋     (個)				Ε									
手     ゆ300     個       T-25     個       か300     1-14       塩化ビニル製 起点・中間形式 深2m以下 深2m以下 深2m以下 深2m以下 深2m以下 深2m以下 描化ビニル製 庭部会合形式 簡所 描化ビニル製 底部会合形式 簡所 描化ビニル製 底部会合形式 簡所 描化ビニル製 成部会合形式 簡所 積紙製的鏈番 個     個				鱼									
				個	7								7
φ 300  1-14 塩化ビニル製 起点・中間形式 箇所 深2m以下 塩化ビニル製 起点・落差形式 箇所 深2m以下 塩化ビニル製 起点・落差形式 商所 深2m以下 塩化ビニル製 底部会合形式 箇所 塩化ビニル製 底部会合形式 箇所 積鉄製防護蓋 個				個	2								2
## 1				<b>恒</b>	<b>®</b>								00
塩化ビニル製 起点・落差形式 深2m以下 塩化ビニル製 底部会合形式 深2m以下 塩化ビニル製 深3.5m以下 繊維製防護蓋 個所	/			<b>育</b> 所	6								6
塩化ビニル製 底部会合形式 深2m以下 塩化ビニル製 深3.5m以下 舗鉄製防護蓋 個				1000									
塩化ビニル製 深3.5m以下 鋳鉄製防護蓋 個				<b></b>	-								-
鋳鉄製防護蓋				<b></b> 100									
	+1114			鱼	10								10
								_					

						数				
工種 種別	重 集	規格単位	□ 1~4工区	医設管撤去工						韫
取付管およびますエ	びまずエ									
色	管路土工									
	<b>持掘削</b>	バックホウ掘削 BH0.28m3 m3	3							
	管路埋戻	砂 BH0.28m3 m3	3							
	管路埋戻	流用土 BH0.28m3 m3	3							
	発生土処理	4t車 m3	3							
	管路掘削	小型バックホウ掘削 BH0.13m3 m3	3 0.6	9						0.6
	管路埋戻	砂 BH0.13m3 m3	3 0.2	2						0.2
	管路埋戻	再生碎石 BH0.13m3 m3	3 0.3	3						0.3
	発生土処理	2t車 現場→仮置場 m3	3 0.6	9						0.6
	管路掘削	小型バックホウ掘削 BH0.08m3 m3	3							
		再生砕石 BH0.08m3 m3	3							
	管路埋戻	流用土 BH0.08m3 m3	3							
	発生土処理	2t車 現場→仮置場 m3	3							

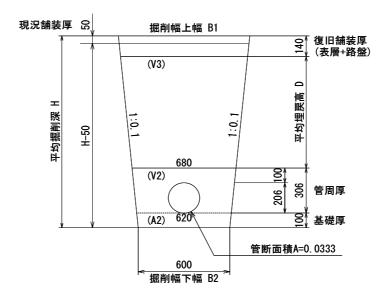
							7		2	2											
	<del> </del>						- CA		~	2		13									
0  <del>0 </del>																					
数																					
	散去工																				
							2		2	2		13									
	1~4⊥⊠								뇬	ш.		노	노	ᄕ							
	車				個	個	=	個	箇所	笛所		箇所	滿箇所	5滿 箇所							
	夲									00		痮	取付管長 3.0m以上5.0m未滿	5.0m以上12.0m未満							
	規				200	200	200		くます	鋳鉄製防護蓋φ200		₹ 3.0m未満	₹ 3.0m以								
					鋳鉄製 φ 200 T-25	鋳鉄製 φ T-14	鋳鉄製 c T-8	樹脂製 <i>ϕ</i> 200	公共汚水ます	鋳鉄製励		取付管長	取付管基	取付管長							
	<b></b>											<u>ئ</u>									
	盆	Н	Н		羬				H	Ц	設工	取付管布設及び 支管取付工									
	種別	取付管およびますエ	ます設置工	材料	ます蓋	"	*	"	ます設置工	蓋設置工	取付管布	及 大 金 金									
	工種	x付管よ																			
	• •	一一一																			

	盂		2.3	3.9	0.005	0.07	0.5	0.14	0.14	34.2	380.0	2.74	2.74	114.0	380.0		7.0	0.5	1				
数																							
	H		1.3	2.2	03	0.04	0.3	0.08	0.08								4.2						
	: 既設管撤去工				2 0.003					2	0	4	4	0	0			2	1				
	1~4⊥⊠		1.0	1.7	0.002	0.03	0.2	90.0	90:0	34.2	380.0	2.74	2.74	114.0	380.0		2.8	0.5					
	単位		Ε	田	m3	m3	m2	m3	m3	m2	女	m3	m3	Ε	女		Ε	Ε	箇所				
	2 格			げ用													ш	E.	7				
	規			B種 5cm切下げ用	t=10mm	無筋構造物	無筋構造物	無筋構造物	コンクリート設		珙	無筋構造物	コンクリート設		뻬		白·実線·W=15cm	白·実線·W=45cm	白・自転車マーク				
					t=1	兼	#	兼	Y.	「ロック	ブロック 撤:	兼	ц У	Į	シート 設		Ú	Ψ	Ū.				
	集		ブロック	歩車道境界ブロック	1411	7		構造物取壊し	吸処理	視覚障害者誘導点字ブロック	視覚障害者誘導点字ブロック 撤去	構造物取壊し	设処理	視覚障害者誘導点字シート	視覚障害者誘導点字シート 設置		弘	卧	<b>但</b> 类				
	別		歩車道境界ブロック	歩車道	敷モルタル	4ーバクンロ	型	構造物	設運搬処理	乳覚障害者	視覚障	構造物	設運搬処理	<b>乳覚障害者</b>	視覚障	区画線	区画線	区画線	区画線				
	工種 種別	工崙科	#/							存				4		凸							

2. 管きょ工(開削, PRP) <管径200mm>

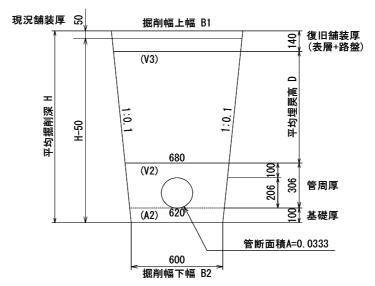
		超日	<b>黎</b> 赵				BH0.13		BH0. 13		BH0.13													
-		#211					85 B		99 Bi		18 Bi		64 Bi		51 BI		65 B		15 Bi					
		(V4)	BHO. 13m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>		9.8		1. 9		10.		1. (		14.		2. (		2.					43.0
		埋戾土量 (V3) RC-30	BHO. 13m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>		5.73		1.16		5.92		1.01		8.96		1.54		1.25					25.6
		砕石 基礎 (A2)	BHO. 13m <sup>3</sup>	DE:	m <sup>3</sup>		0.70		0.13		0.71		0.09		0.94		0.17		0.14					2.9
	数量	存 基 (V2)	BHO. 13m <sup>3</sup>	計算書(参照)	m <sup>3</sup>		1.94		0.35		1.96		0.25		2.60		0.48		0.40					8.0
	H #1	出 (V1)	BHO. 13m <sup>3</sup>	※管路土工数量計算書	m <sup>3</sup>		9.85		1.99		10.18		1.64		14.51		2.65		2.15					43.0
		ガラ処分		※	m <sup>3</sup>		0.49		0.10		0.51		0.08		0.68		0.13		0.11					2.1
		舗装取機し			$m^2$		9.88		1.99		10.21		1.53		13.52		2.66		2. 16					42.0
		舗切断			m		23.80		4.80		24.60		3.60		31.80		6.40		5.20					100.2
ļ		旧舗装盤)		t2	m		0.14		0.14		0.14		0.14		0.14		0.14		0.14					
-		况舗装:= 會装		t1	ш		0.05		0.05		0.05		0.05		0.05		0.05		0.05					
=	計	均埋戻	車	D	m		0.65		0.65		0.65		0.75		0.75		0.65		0.65					
	<b>H</b>	<b>赵</b> 摧 誓	闡	В	m		0.72		0.72		0.72		0.73		0.73		0.72		0.72					
	超	型電	上幅下帽	B1	B2	0.83	0.60	0.83	0.60	0.83	0.60	0.85	0.60	0.85	09 .0	0.83	0.60	0.83	0.60					
	<b>H</b>	赵램雪	深	Н	m		1.20		1.20		1.20		1.30		1.30		1.20		1.20					
(干工)	型型	三张	下流 上流	IH	H2	1.20	1.22	1.22	1.24	1.24	1.22	1.37	1.35	1.35	1.27	1.27	1.27	1.27	1.24					
	***	百体延日	ĸ	L1	ш		11.70		2.11		11.81		1.51		15.70		2.91		2.40					48.1
<b>管渠布設工数量計算書</b>	40	路線延	K	Т	m		11.90		2.40		12.30		1.80		15.90		3.20		2.60					50. 1
f設工	₩.	百体減三	¥	万流	上流	0.20	0.00	0.00	0.29	0.20	0.29	0.00	0.29	0.20	0.00	0.00	0.29	0.20	0.00					
管渠和	-	八孔種叫	<i>ў</i> ч.	下流	上流	描に	田	母	植に	耐べ	耐バ	甲	耐べ	描に	母	母	塩ビ	植に	角					
	-	<b>八孔番</b> □	ħ	下流	上流	1 - 1	1-2	1-2	1-3	1-3	1-4	2-1	2-2	2-2	2-3	2-3	2-4	2-4	2-2					1111111
内径200㎜		御種・	・管び	<u>H</u>	1	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200			1		
内径		鋁槃	梅中			2-2	-3	2-2	-3	7-5	-3	2-2	e-3	2-2	-3	2-2	-3	2-2	-3					

管路土工数量計算書	1-1~1-2	7-5-3路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削幅 平均掘削深 平均埋戻高	L = 11.90 L1 = 11.70 B1 = 0.83 B2 = 0.60 B3 = 0.72 H = 1.20 D = 0.65



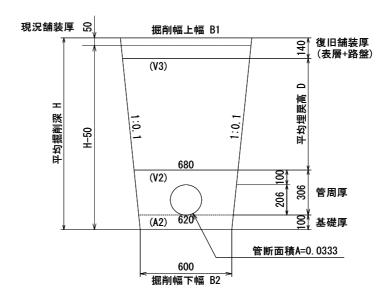
種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		11.90 × 2 L	m	23. 80
舗装取壊し		0.83 × 11.90 B1 L	$\text{m}^2$	9. 88
ガラ処分		0.83 × 11.90 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0. 49
掘削土量	(V1)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 11.90 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	9.85
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 11.70 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	1. 94
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 11.70 B2 基礎厚 L1	$\text{m}^3$	0.70
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.83 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.65 × 11.90 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	$\text{m}^3$	5. 73
残土処分	(V4)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 11.90 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	9.85

管路土工数量計算書	1-2~1-3	7-5-3路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削幅 平均掘削深 平均埋戻高	L = 2.40 L1 = 2.11 B1 = 0.83 B2 = 0.60 B3 = 0.72 H = 1.20 D = 0.65



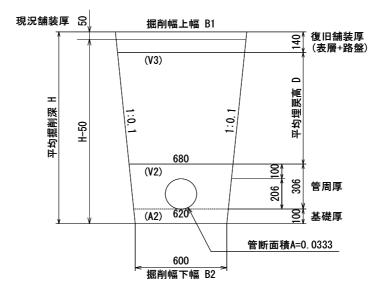
種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		2. 40 × 2 L	m	4. 80
舗装取壊し		0.83 × 2.40 B1 L	$\text{m}^2$	1. 99
ガラ処分		0.83 × 2.40 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0. 10
掘削土量	(V1)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 2.40 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	1. 99
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 2.11 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	0. 35
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 2.11 B2 基礎厚 L1	$\mathrm{m}^3$	0. 13
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.83 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.65 × 2.40 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	m <sup>3</sup>	1. 16
残土処分	(V4)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 2.40 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	1. 99

管路土工数量計算書	1-3~1-4	7-5-3路線	素掘工法
		路線延長管体延長 掘削幅上幅掘削幅下幅平均掘削幅平均掘削深平均埋戻高	L = 12.30 L1 = 11.81 B1 = 0.83 B2 = 0.60 B3 = 0.72 H = 1.20 D = 0.65



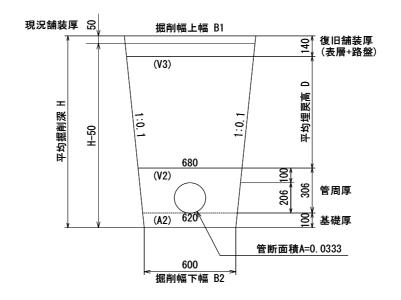
種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		12. 30 × 2 L	m	24. 60
舗装取壊し		0.83 × 12.30 B1 L	$\text{m}^2$	10. 21
ガラ処分		0.83 × 12.30 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0. 51
掘削土量	(V1)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 12.30 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	10. 18
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 11.81 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	1.96
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 11.81 B2 基礎厚 L1	$\text{m}^3$	0.71
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.83 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.65 × 12.30 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	$\text{m}^3$	5. 92
残土処分	(V4)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 12.30 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	10. 18

管路土工数量計算書	2-1~2-2	7-5-3路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削幅 平均掘削深 平均埋戻高	L = 1.80 L1 = 1.51 B1 = 0.85 B2 = 0.60 B3 = 0.73 H = 1.30 D = 0.75



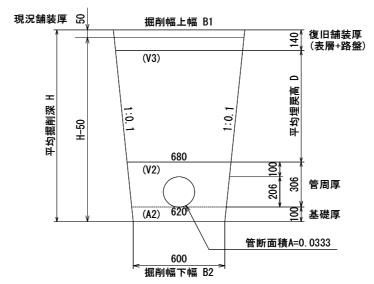
種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		1.80 × 2 L	m	3. 60
舗装取壊し		0.85 × 1.80 B1 L	$\text{m}^2$	1. 53
ガラ処分		0.85 × 1.80 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0. 08
掘削土量	(V1)	0.73 × ( 1.30 - 0.05 ) × 1.80 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	1. 64
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 1.51 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	0. 25
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 1.51 B2 基礎厚 L1	$\mathrm{m}^3$	0. 09
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.85 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.75 × 1.80 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	$\mathrm{m}^3$	1. 01
残土処分	(V4)	0.73 × ( 1.30 - 0.05 ) × 1.80 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	1. 64

管路土工数量計算書	2-2~2-3	7-5-3路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削解 平均烟点	L = 15.90 L1 = 15.70 B1 = 0.85 B2 = 0.60 B3 = 0.73 H = 1.30 D = 0.75



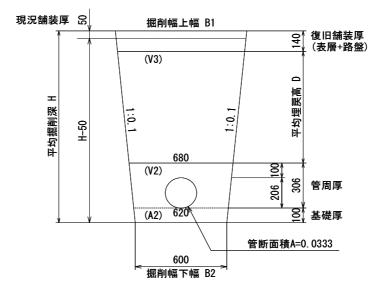
種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		15. 90 × 2 L	m	31. 80
舗装取壊し		0.85 × 15.90 B1 L	$\text{m}^2$	13. 52
ガラ処分		0.85 × 15.90 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0. 68
掘削土量	(V1)	0.73 × ( 1.30 - 0.05 ) × 15.90 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	14. 51
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 15.70 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	2. 60
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 15.70 B2 基礎厚 L1	$\mathrm{m}^3$	0. 94
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.85 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.75 × 15.90 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	$\mathrm{m}^3$	8. 96
残土処分	(V4)	0.73 × ( 1.30 - 0.05 ) × 15.90 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	14. 51

管路土工数量計算書	2-3~2-4	7-5-3路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削幅 平均掘削深 平均埋戻高	L = 3.20 L1 = 2.91 B1 = 0.83 B2 = 0.60 B3 = 0.72 H = 1.20 D = 0.65



種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		3. 20 × 2 L	m	6. 40
舗装取壊し		0.83 × 3.20 B1 L	$\text{m}^2$	2. 66
ガラ処分		0.83 × 3.20 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0. 13
掘削土量	(V1)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 3.20 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	2. 65
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 2.91 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	0. 48
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 2.91 B2 基礎厚 L1	$\mathrm{m}^3$	0. 17
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.83 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.65 × 3.20 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	$\mathrm{m}^3$	1. 54
残土処分	(V4)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 3.20 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	2. 65

管路土工数量計算書	2-4~2-5	7-5-3路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削幅 平均掘削深 平均埋戻高	L = 2.60 L1 = 2.40 B1 = 0.83 B2 = 0.60 B3 = 0.72 H = 1.20 D = 0.65



種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		2.60 × 2 L	m	5. 20
舗装取壊し		0.83 × 2.60 B1 L	$\text{m}^2$	2. 16
ガラ処分		0.83 × 2.60 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0. 11
掘削土量	(V1)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 2.60 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	2. 15
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 2.40 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	0.40
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 2.40 B2 基礎厚 L1	$\mathrm{m}^3$	0. 14
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.83 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.65 × 2.60 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	m <sup>3</sup>	1. 25
残土処分	(V4)	0.72 × ( 1.20 - 0.05 ) × 2.60 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	2. 15

管渠布設・管路土留工数量計算書(材料)

	烟干目	後 二 三	3.0	m																			<u>_</u>
	** 7. 4年	たいかみ間多比留	2.5	m																			
	1	ハ ハ	2.0	m																			
Н	- u	± 1	北文																				
京文	1	<b>紙属又茶上</b>	3段	m																 			
仮			1段	m																 			-
		) H	0.	m																			
	1. 1.	ノイン大ダ円盆	5 3.	m																			
	ĵ.	1	.0 2.	m																			
	**	m#I	2.	m		11.90		. 40		. 30		. 80		. 90		. 20		. 60					
						70		11 2.		81 12.		51 1.		70 15.		91 3.		40 2.					
		● ● □ 以 □ □ 以 □ の □ の □ の □ の □ の □ の □ の 回 の 回 の <		m		11.		23		11.				15.		2.		2.					
200)	片矮	2 リブ直管	5 L=4000	*		2.7		0.6		3		0.2		8.8		0.8		0.4					
(PRP φ 200)		22° 1/2	5 L=1. 165	*		1												1					
管材料	ブベンド	15°	L=0. 565 L=0. 755 L=0. 895	*																			
農	リブ	11° 1/4	L=0.755	₩								1		П									
		5° 5/8	L=0.565	*																			
	3 開 3	記點	Н	m		1.20		1.20		1.20		1.30		1.30		1.20		1.20					
異	星星	迷	光彩	上流	1.20	1.22	1.22	1.24	1.24	1.22	1.37	1.35	1.35	1.27	1.27	1.27	1.27	1.24					
細:	存箔	一点	L1	m		11.70		2. 11		11.81		1.51		15.70		2.91		2.40					
密:	紫湖	一点	Г	m		11.90		2.40		12.30		1.80		15.90		3. 20		2.60					
路 部 学	体減	本	光	上流	0.20	0.00	0.00	0.29	0.20	0.29	0.00	0.29	0.20	0.00	00.00	0.29	0.20	0.00					
	孔種	图	万第	上流	超べ	他	他	耐ブ	耐ブ	描に	他	描に	描に	争	他	祖 ブ	描に	他					
	孔香	中	不消	上流	1-1	1-2	1-2	1-3	1-3	1-4	2-1	2-2	2-2	2-3	2-3	2-4	2-4	2-5					
444	治 種	· 和	後		PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200					
	恕。	を 海口	iβ		2-2	-3	2-2	-3	2-2	-3	2-2	-3	2-2	င္ပ	2-2	8-	2-2	-3					

Г	ı	1	₽		ı								I		
		談	現況部		ш										0.0
		Co殼	本管部		m <sup>3</sup>										0.0
	, 処分		現況部		пз										0.0
	ガラ処	談													0.0
		As殼	B 仮舗装部		m <sup>3</sup>										
E		w	本管部		ВЗ	0.5	0.1	0.5	0. 1	0.7	0.1	0. 1			2.1
		下層路離	t=10		m <sup>2</sup>										0.0
		上層路離	t=10		m <sup>2</sup>										0.0
	(剛)	Co舗装			m <sup>2</sup>										0.0
	工(開削幅)	Co≜	t=10		m <sup>2</sup>										0.0
	本復旧工				m <sup>2</sup>										0.0
		As舗装	t=10		m <sup>2</sup>										0.0
		7	t=4		m <sup>2</sup>										0.0
=				Co	m <sup>2</sup>										0.0
3	極生	無共	ĸ	As	m <sup>2</sup>										0.0
1		採			m <sup>2</sup>										0.0
-		路盤	t=10		m <sup>2</sup>	6.6	2.0	10.2	1.5	13.5	2.7	2.2			42.0
	本管部復旧	As舗装	t=4 t		m <sup>2</sup>	o.	2.0	2	1.5	2	2.7	2. 2			0
=	K	As\$	t:		m <sup>2</sup> n			10.		13.					. 0 42.
	取壊	Co舗装	t		m <sup>2</sup> m										0.
	本管部舗装1		,		m <sup>2</sup> n										0.
	本	As舗装			m <sup>2</sup> n		0:	. 2	1.5	ع	7 :	2. 2			.0 0.
=			Sm t	<u>1</u> _		oi 	.23	10.		13.		2			0 42.
	舗装切断	Co	m 20cm		В	∞	∞.	9	9	∞	4	2			2 0.
Ξ		As	20cm		Ħ	0 23.	4	24.	.3	0 31.	0 6.	0 5.			100.
	製	無 型 器		t <sub>1</sub> t <sub>2</sub>	п п	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10			
=	,	路額羅米		t,2 t	п	0. 10 0.		0. 10 0.	0. 10 0.		0. 10 0.	0. 10 0.			
	仮復Ⅱ	無 採路 路	重	t, 1 1	Е	0.04	0.04 0.10	0.04 0.	0.04	0.04 0.10	0.04 0.	0.04 0.			
H	現况	無料	太里	t <sub>0</sub>	В	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05	0.05			
装復	開記	a 高 高 新		В	В	0.83	0.83	0.83	0.85	0.85	0.83	0.83			
書(錦	(<	副 第二級	)	W	Е										
計算	雛 採	中 原 軸 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田 田	1.0			As									
工数量	路線	湖峰	×	Г	В	11.90	2.40	12.30	1.80	15.90	3.20	2.60			
付帯.	Υ₩	梅中	Į.	光	出	1-1		1-3	2-1	2-2	2-3	2-4			
1	管種	• 10	日孫			PRP 200	PRP 200	; PRP 200	; PRP 200	PRP 200	PRP 200	. PRP 200			11111111
1	路線	梅中	Į.			7–5	7-5	7–5	7-5	7-5	7–5	7-5			

	掏日	幾被				BH0.13		BH0.13		BH0.13		BH0.13		BH0.13		BH0. 13		BH0.13					
	暴 (V4)	BHO. 13m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>		23. 76		3. 26		2. 20		19.28		2, 25		9. 11		35.06				94. 9	137.9
	埋戻土量 (V3) RC-30	BHO. 13m <sup>3</sup>		m <sup>3</sup>		16.10		2.21		1.42		12.48		1.57		6.17		22.70				62.7	88.3
	存基 (A2)	BH0. 13m <sup>3</sup>	(H	m <sup>3</sup>		1.48		0.19		0.12		1.14		0.06		0.56		2.08				5.6	α Γζ
数量	存基 (V2)	m <sup>3</sup>	₩ ₩	m <sup>3</sup>		4.06		0.52		0.33		3.15		0.16		1.53		5.73				15.5	93 5
H +1	描 (A1)	BHO. 13m <sup>3</sup>	※管路土工数量計算書	m <sub>3</sub>		23. 76		3, 26		2. 20		19. 28		2. 25		9. 11		35.06				94. 9	137 9
	ガラ処分		<b>※</b>	m <sup>3</sup>		0.77		0.11		0.10		0.84		0.07		0.29		1.53				3.7	ς; 8
	舗装 取壊し			m <sup>2</sup>		15.33		2.10		1.91		16.79		1.37		5.88		30.54				73.9	115.9
	舗切断			m		29. 20		4.00		4.40		38.60		2.60		11.20		70.20				160.2	260. 4
	区舗装盤) 盤) 表層+		t2	m		0.14		0.14		0.14		0.14		0.14		0.14		0.14					
	况舗装		t1	m		0.02		0.05		0.02		0.02		0.02		0.02		0.05					
H	- 均 埋 戻	恒	Q	ш		1.05		1.05		0.85		0.85		1.15		1.05		0.85					
1	- 赵萬三	雪	В	ш		1.05		1.05		0.74		0.74		1.05		1.05		0.74					
粗	型三型	빨 빨 니 Ľ	B1	B2	1.05	1.05	1.05	1.05	0.87	09 .0	0.87	09 .0	1.05	1.05	1.05	1.05	0.87	0.60					
H	- 赵 琨 萱	跳	Н	ш		1.60		1.60		1.40		1.40		1.70		1.60		1.40					
型	温影	下上流流	HI	H2	1.70	1.60	1.60	1.60	1. 41	1.42	1.42	1.41	1.75	1.75	1.65	1.62	1. 49	1.31					
W	管体延星	K	L1	ш		14.11		1.80		2.00		19.01		0.56		5.31		34.61				77. 4	125. 5
4711	路線延	K	J	m		14.60		2.00		2.20		19.30		1.30		5.60		35.10				80.1	130.2
***	管体減量	K	光	上流	0.20	0.29	0.20	0.00	0.20	0.00	0.00	0.29	0.45	0.29	0.00	0.29	0.20	0.29					
_	人孔種叫	љ.	上 消	上流	塩ビ	超に	超に	他	届に	到	他	塩ビ	1号	插べ	争	描に	描に	塩に					
-	人孔番目	Þ	计消	上流	3-1	3-2	3-2	3-3	3-1	3-1-1	3-1-1	3-1-2	7-5-3'-M1	3-1	4-1	4-2	4-2	4-3				1111111	1 (I
	御種・	· 简众	<u>H</u>		PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200					
	路乘	海中			2-2	-3	2-2	-3	2-2	-3-1	2-2	-3-1	7-5	-3,	2-2	-2-2	2-2	-2-2					

管路土工数量計算書	3-1~3-2	7-5-3路線		£	二留工治	<u> </u>	
信/		路彩 管存 掘肖 掘り 平立 平均	線本削削約約 長長上下削削戻 長長上下削削戻 101 101	L = 14.6 L1 = 14.1 B1 = 1.05 B2 = 1.05 B3 = 1.05 H = 1.60 D = 1.05	0 1		
•	(V2) (A2)	1050 1050 1050 掘削幅下幅 B2	<u> </u>			W.	
種別 規格		計算式			単位	数	量

種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		14.60 × 2 L	m	29. 20
舗装取壊し		1.05 × 14.60 B1 L	$\text{m}^2$	15. 33
ガラ処分		1.05 × 14.60 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0.77
掘削土量	(V1)	1.05 × ( 1.60 - 0.05 ) × 14.60 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	23. 76
砕石基礎	(V2)	(1.05 × 0.306 - 0.0333) × 14.11 B2 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	4. 06
砕石基礎	(A2)	1.05 × 0.10 × 14.11 B2 基礎厚 L1	$\text{m}^3$	1. 48
埋戻土量	(V3)	1.05 × 1.05 × 14.60 B3 D L	$\text{m}^3$	16. 10
残土処分	(V4)	1.05 × ( 1.60 - 0.05 ) × 14.60 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	23. 76

管路土工	数量計算書	3-2~3-3	7-5-3路線	=	上留工》	去
			路線延長管体延長 短削幅上帆 掘削幅下帆 平均掘削汽 平均埋戻	L1 = 1.88 B1 = 1.09 B2 = 1.09 B3 = 1.09 H = 1.60	) 5 5 5	
	現況語	(V3)	掘削幅上幅 B1 050 1050 管断面 1050 を断面 1050 を 1050	· 管周厚		
種別舗装切断	規格	2.00 × 2	計算式		単位mm	数 量
舗装取壊し		1.05 × 2.00 B1 L			$\mathrm{m}^2$	2. 10
ガラ処分		1.05 × 2.00 B1 L			$\mathrm{m}^3$	0. 11
掘削土量	(V1)	1.05 × ( 1.6	0 - 0.05 ) × 2.00		$\mathrm{m}^3$	3. 26

H 現況舗装厚 L

(1.05 × 0.306 - 0.0333) × 1.80 B2 管周厚 管断面積 L1

 $1.\,05~\times~0.\,10~\times~1.\,80$ 

B2 基礎厚 L1

 $1.05 \times 1.05 \times 2.00$ 

D L

Н

 $1.\,05$   $\times$  (  $1.\,60$  –  $0.\,05$  )  $\times$   $2.\,00$ 現況舗装厚

В3

В3

(V2)

(A2)

(V3)

(V4)

砕石基礎

砕石基礎

埋戻土量

残土処分

2. 21	
3. 26	
	P24

0.52

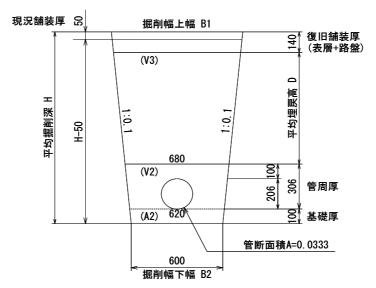
0.19

 $\mathrm{m}^3$ 

 ${\tt m}^3$ 

 ${\tt m}^3$ 

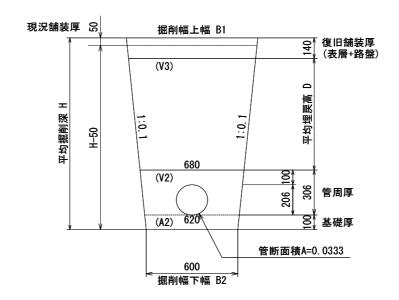
管路土工数量計算書	3-1~3-1-1	7-5-3-1路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削幅 平均掘削深 平均埋戻高	L = 2.20 L1 = 2.00 B1 = 0.87 B2 = 0.60 B3 = 0.74 H = 1.40 D = 0.85



種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		2. 20 × 2 L	m	4. 40
舗装取壊し		0.87 × 2.20 B1 L	$\text{m}^2$	1. 91
ガラ処分		0.87 × 2.20 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0. 10
掘削土量	(V1)	0.74 × ( 1.40 - 0.05 ) × 2.20 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	2. 20
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 2.00 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	0. 33
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 2.00 B2 基礎厚 L1	$\mathrm{m}^3$	0. 12
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.87 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.85 × 2.20 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	m <sup>3</sup>	1. 42
残土処分	(V4)	0.74 × ( 1.40 - 0.05 ) × 2.20 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	2. 20

管路土工数量計算書	3-1-1 $\sim 3-1-2$	7-5-3-1路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削幅 平均掘削深 平均埋戻高	L = 19.30 L1 = 19.01 B1 = 0.87 B2 = 0.60 B3 = 0.74 H = 1.40 D = 0.85

3-1-1



種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		19.30 × 2 L	m	38. 60
舗装取壊し		0.87 × 19.30 B1 L	$\text{m}^2$	16. 79
ガラ処分		0.87 × 19.30 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	0.84
掘削土量	(V1)	0.74 × ( 1.40 - 0.05 ) × 19.30 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	19. 28
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 19.01 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	3. 15
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 19.01 B2 基礎厚 L1	$\mathrm{m}^3$	1. 14
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.87 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.85 × 19.30 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	$\mathrm{m}^3$	12. 48
残土処分	(V4)	0.74 × ( 1.40 - 0.05 ) × 19.30 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	19. 28

		1	7 5 0) 15 l			1		1
管路土工数	数量計算書 ————	ŧ	7-5-3'-M1 ∼3-1	7-5-3' ß	各線	±±	二留工剂	去
					路線延長 管体延長 掘削幅下網 掘り掘制帽 平均埋展 平均埋戻高	L = 1.30 L1 = 0.56 B1 = 1.05 B2 = 1.05 B3 = 1.05 H = 1.70 D = 1.15		
	現況舗	接厚 🕃	ର↓	掘削幅上幅 B1				
		1	Å		04 (	[旧舗装厚 表層+路盤)		
			(V3)					
		平均插削深 H	00-11		平均埋戻高 D			
		<del>17</del>		1050				
			(V2) (A2)	1050	50	·周厚 ·礎厚		
		y	V		管断面積A=			
			~	1050	<b>百四回</b> 15八	-0.0000_		
				掘削幅下幅 B2				
種別	規格			計算式			単位	数量
舗装切断		1. I	30 × 2				m	2.60
舗装取壊し			05 × 1.30				${\tt m}^2$	1. 37
ガラ処分			05 × 1.30				$\mathrm{m}^3$	0. 07
掘削土量	(V1)	1. B		0 - 0.05 ) × 1			$\mathrm{m}^3$	2. 25
砕石基礎	(V2)		.05 × 0.306 32 管周厚	- 0.0333) × 0.50 管断面積 L1			$\mathrm{m}^3$	0.16
砕石基礎	(A2)		05 × 0.10 32 基礎厚	× 0.56			$\mathrm{m}^3$	0.06
埋戻土量	(V3)		05 × 1.15				$\mathrm{m}^3$	1. 57

 $1.05 \times ( 1.70 - 0.05 ) \times 1.30$ 

Н

現況舗装厚

残土処分

(V4)

 ${\tt m}^3$ 

2. 25

管路土工	数量計算書	4-1~4-2	7-5-2-2路	各線	土留工法				
			; ;	路線体 標 上 長 長 長 長 長 上 下 削 幅 掘 削 帽 幅 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽 帽	L = 5.60 L1 = 5.3 B1 = 1.06 B2 = 1.06 B3 = 1.06 D = 1.06	1 5 5 7 7			
	現況舗装工業量祭出	(V3) (V2) (A2)	据削幅上幅 B1  1050  1050  1050  振削幅下幅 B2	100 平均堰戻高 D 1/					
種別	規格		計算式			単位	数量		
舗装切断		5.60 × 2 L				m	11. 20		
舗装取壊し		1.05 × 5.60 B1 L				$\text{m}^2$	5. 88		
ガラ処分		1.05 × 5.60 B1 L				m <sup>3</sup>	0. 29		
掘削土量	(V1)	1.05 × ( 1.6 B3 H	0 - 0.05 ) × 5. <sup>現況舗装厚</sup>			$\mathrm{m}^3$	9. 11		
砕石基礎	(V2)	(1.05 × 0.306 B2 管周厚	- 0.0333) × 5.31 管断面積 L1			m <sup>3</sup>	1. 53		
砕石基礎	(A2)	1.05 × 0.10 B2 基礎厚	× 5.31			$\mathrm{m}^3$	0. 56		
	(***)					2			

埋戻土量

残土処分

(V3)

(V4)

 $1.05 \times 1.05 \times 5.60$ 

B3 D L

Н

 $1.05 \times ( 1.60 - 0.05 ) \times 5.60$ 

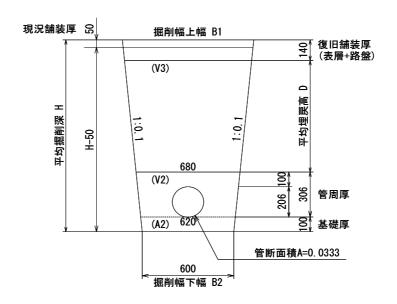
現況舗装厚

6. 17

9. 11

 $\mathtt{m}^3$ 

管路土工数量計算書	4-2~4-3	7-5-2-2路線	素掘工法
		路線延長 管体延長 掘削幅上幅 掘削幅下幅 平均掘削幅 平均掘削深 平均埋戻高	L = 35.10 L1 = 34.61 B1 = 0.87 B2 = 0.60 B3 = 0.74 H = 1.40 D = 0.85



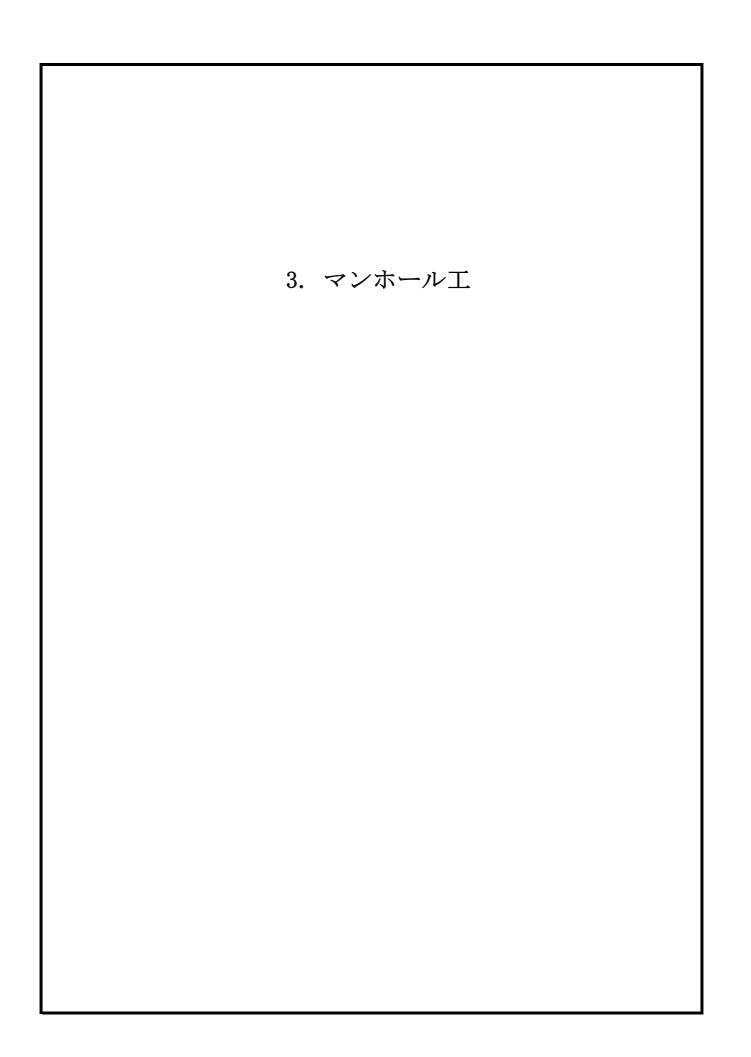
種別	規格	計算式	単位	数量
舗装切断		35. 10 × 2 L	m	70. 20
舗装取壊し		0.87 × 35.10 B1 L	$\text{m}^2$	30. 54
ガラ処分		0.87 × 35.10 × 0.05 B1 L 現況舗装厚	$\text{m}^3$	1. 53
掘削土量	(V1)	0.74 × ( 1.40 - 0.05 ) × 35.10 B3 H 現況舗装厚 L	$\text{m}^3$	35. 06
砕石基礎	(V2)	(( 0.62 + 0.68 )/2×0.306 - 0.0333) × 34.61 管基礎上幅 埋戻下幅 管周厚 管断面積 L1	$\text{m}^3$	5. 73
砕石基礎	(A2)	0.60 × 0.10 × 34.61 B2 基礎厚 L1	$\mathrm{m}^3$	2. 08
埋戻土量	(V3)	(0.68+( 0.87 - 0.14 × 0.2 ))/2 × 0.85 × 35.10 埋戻下幅 B1 復旧舗装厚 掘削勾配×2 D L	$\mathrm{m}^3$	22. 70
残土処分	(V4)	0.74 × ( 1.40 - 0.05 ) × 35.10 B3 H 現況舗装厚 L	$\mathrm{m}^3$	35. 06

管渠布設・管路土留工数量計算書(材料)

内径200画

	1	20 日 日	3.0	ш																			
	7,444	たいかみ間多工館	2.5	m																			
	4	77 73	2.0	m																			
Н		(1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)	2段	m																			
仮 設	<	H	1段	ш		14.60		2.00						1.30		5.60						23. 5	23.5
	E 1	<b></b>	3.0	m																			
	日子子 八二日	Ķ Ķ	2.5	m																			
	9		2.0	m		14.60		2.00						1.30		5.60						23. 5	23. 5
	米	崫		ш						2.20		19.30						35.10				56.6	106.7
	御任	設证	有根	m		14.11		1.80		2.00		19.01		0.56		5.31		34.61				77. 4	125.5
	A D D	リブ直管	L=4000	*		3.6		0.2		0.4		4.8		0.2		1.2		8.7				19.1	30.6 15
(PRP φ 200)		1/2	L=1.165 I	*				1														1	3
	**	15° 22°	L=0. 895 L=1	*												1						1	1
管材料	リブベンド	11° 1/4	L=0.755 L=	*																		0	2
		5° 5/8 1	L=0.565 I	*						1												1	1
除₹	3 當 3	三炭	Н	m		1.60		1.60		1.40		1.40		1.70		1.60		1.40			·		
	是三角	迷	光彩	上流	1.70	1.60	1.60	1.60	1.41	1.42	1.42	1.41	1.75	1.75	1.65	1.62	1. 49	1.31					
細	存消	一点	L1	m		14. 11		1.80		2.00		19.01		0.56		5.31		34. 61				77. 4	125.5
器	線诏	一点	J	m		14.60		2.00		2. 20		19.30		1.30		5.60		35. 10				80.1	130. 2 15
細	存減	京	万第	上流	0.20	0.29	0.20	0.00	0.20	0.00	00.00	0.29	0.45	0.29	00.00	0.29	0.20	0.29					1
~	<b>光</b> 種	別	光	上流	耐ブ	超べ	耐ブ	和	加	仰	割	塩ビ	1号	超べ	割	描に	描に	超べ					
~	<b>元</b> 奉	中	八流	上流	3-1	3-2	3-2	3-3	3-1	3-1-1	3-1-1	3-1-2	7-5-3'-M1	3-1	4-1	4-2	4-2	4-3				- <del>1</del>	如
	管種	· 和	俎		PRP	200	PRP	200	PRP	200	PRP	200		200	PRP	200	PRP	200					
	路。		ip.		2-2	-3	2-2	-3	2-2	-3-1	2-2	-3-1	2-2	-3,	2-2	-2-2	2-2	-2-2					

г			₩.	П	П	1	1											
		Co競	現況部		ВЗ												0.0	0.0
		S	本管部		m <sup>3</sup>												0.0	0.0
	ガラ処分		現況部		m <sup>3</sup>												0.0	0.0
	Ä	As殼	仮舗装部 勇		п.3												0.0	0.0
		As			В	∞	1	-1	∞		8	5					7	
_		244	本管部		Е	0.	0.1	0.1	0.0	0.1	0.3	1.8					3. 7	5.8
		下層路離	t=10		m <sup>2</sup>												0.0	0.0
		上層路盤	t=10		m <sup>2</sup>												0.0	0.0
	(岬)	Co舗装			m <sup>2</sup>												0.0	0.0
	工 (開削帽)	Co	t=10		m <sup>2</sup>												0.0	0.0
	本復旧工				m <sup>2</sup>												0.0	0.0
		As舗装	t=10		$m^2$												0.0	0.0
		~	t=4		m <sup>2</sup>												0.0	0.0
-				Co	m <sup>2</sup>												0.0	0.0
粉田	東田東京	無罪	Ą	As	m <sup>2</sup>												0.0	0.0
7.4E	3 無	採		-	m <sup>2</sup>												0.0	0.0
料	田田	路離	t=10		m <sup>2</sup>	89	2. 1	1.9	80	1.4	5.9	. 5					6	6
	本管部復旧					3 15.	П.	6	8 16.	4	6	5 30.					9 73.	9 115.
_	H	As舗装	t=4		m <sup>2</sup>	15.	.2	1.	16.	1.	.5.	30.					0 73.	0 115.
	取壊	Co舗装			m <sup>2</sup>												0 0.	0 0.
	6舗装取	0	t		m <sup>2</sup>												0.0	0.
	本管部舗装	As舗装			m <sup>2</sup>	3		<b>о</b>		4	6	10					9 0.0	9 0.0
		A	4		m <sup>2</sup>	15.3	2.1	1.	16.8	1.4	5.	30.5					73.	115.9
	舗装切断	Co	20cm		В												0.0	0.0
	輔	As	20сш	又 노	Ħ	29. 2	4. 0	4.4	38.6	2.6	11.2	70.2					160. 2	260. 4
	本復日	路線	恒	$t_2$	В	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10	0.10						
	-	羅珠		t t	В	0.04	0.04	0.04	0.04	0.04	0.04	0.04						
	衡	# 12 密翰		t' <sub>1</sub> t' <sub>2</sub>	п	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10	0.04 0.10						
Ĥ₩		推 課 洗 課		t <sub>0</sub> t'	п	0.05 0.	0.05 0.	0.05 0.	0.05 0.	0.05 0.	0.05 0.	0.05 0.						
焸	を記し		_	В	В	1.05 0	1.05 0	0.87 0	0.87	1.05 0	1.05 0	0.87						
	無	聖 第 第	<u> </u>	**	н													
算		種品				As	As	As	As	As	As	As						
付帯工数量計算書	显線	以单	ζ.	Т	В	14.60	2.00	2. 20	19. 30	1.30	5.60	35. 10						
H H	< ₹	梅中	?	泥	岩	3-1	3-2	3-1	3-1-1	7-5- 3'-M1 3-1	4-1	4-2						
_ F		· #		'	1	PRP 200	PRP 200	PRP 200	PRP 3- 200	PRP 3' 200	PRP 200	PRP 200					11111111	슈計
路	显蒙	梅中	?			7-5	7-5	7-5	7-5	7-5	7-5	7-5						,-
L													1	1	1	1	1	



1号組立マンホ	ニールエ	数量計算書	1箇所当り	1箇所当り						
名 称	規格	計算式	数量	単位	摘	要				
鋼材切断	ケーシング		1. 54	m						
構造物取壊し			0. 07	m <sup>3</sup>						
マンホール削孔	1号マンホール <i>φ</i> 200		1. 00	箇所						
マンホール用 可とう継手			1.00	個						
インバート コンクリート			0. 02	m <sup>3</sup>						
型枠	無筋構造物		0. 12	m <sup>2</sup>						
モルタル上塗り	配合1:2		0. 43	m <sup>2</sup>						

|--|

7-5-3'-M1 マンホール構造図 参照

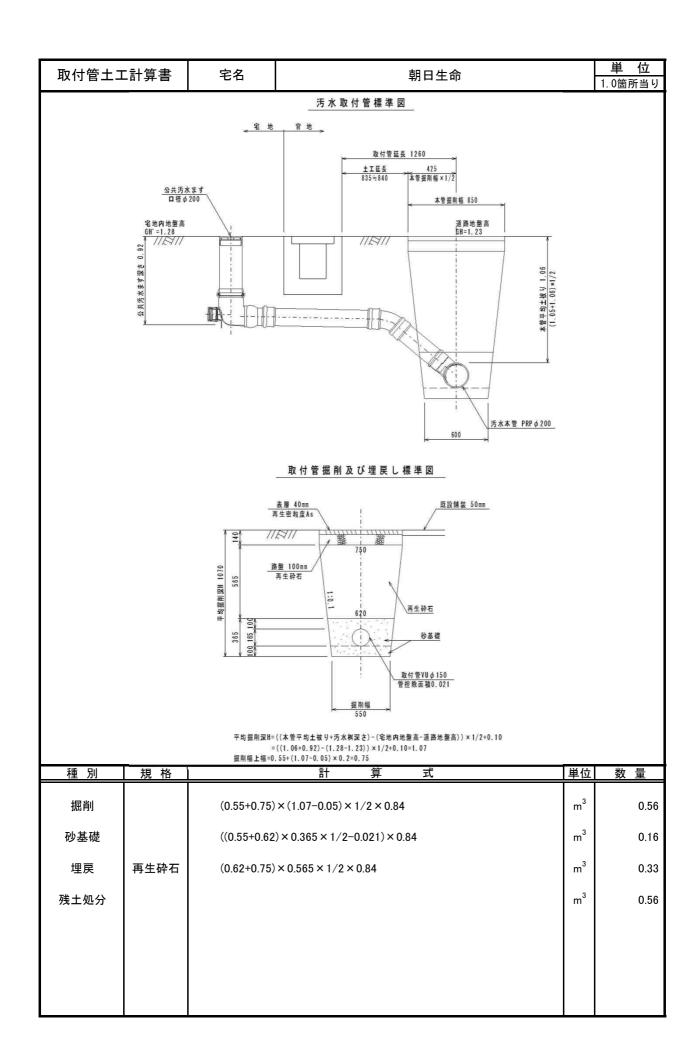
種 別	規格	計算式			単位	数量
鋼材切断	ケーシング	0.246×2+1.05 : 7-5-3'路線布設			m	1.54
構造物取壊し	無筋構造物	0.246×1.05×0.225 : 鋼製ケーシング埋戻部(7-5-3'路線布設)	=	0.058		
		$\pi/4 \times 0.20^2/2 \times 0.450$ : インバート部	=	0.007		
		0.058+0.007	=	0.065	m <sup>3</sup>	0.07
マンホール削孔	φ 200	1号マンホール			箇所	1.00
マンホール用可とう継手	PRP φ 200	拡張型			個	1.00
インバートコンクリート	無筋構造物	$\pi/4 \times 0.20^2/2 \times (0.28+0.35)$	=	0.010		
		: 既設インバート部(7-5-3路線,7-5-3-1路線) π/4×0.20 <sup>2</sup> ×0.075×2 : 既設管路部埋戻(7-5-3路線,7-5-3-1路線)	=	0.005		
		0.010+0.005	=	0.015	m <sup>3</sup>	0.02
型枠	無筋構造物	π/4×0.20 <sup>2</sup> /2×4 : <b>インバー</b> ト部(7-5-3路線,7-5-3-1路線)	=	0.06		
		π /4×0.20 <sup>2</sup> ×2 : 既設管路部埋戻(7-5-3路線,7-5-3-1路線)	=	0.06		
		0.03+0.06	=	0.12	m <sup>2</sup>	0.12
モルタル上塗り	t=2cm	$0.20 \times (0.28+0.35) + \pi \times ((0.20+0.25)/2)/2 \times 0.45 + \pi$	× 0.20/2	2 × 0.45	m <sup>2</sup>	0.43

塩ビ製小型マンホール数量計算書

48	田田州	kd	T-2											
		IH .	T-8 T											
	保護鉄蓋	-		-	1	1			1	П	1		1	∞
	保護	-	T-25 T-14				1							23
	長	Ħ	Ţ							_				
	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	i 1			- 1	1	1		1		1		1	0 10
						1	1		1	- 1	1		1	10
	中田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田田						1		1		3			7
	71-1/1/1-1/	——————————————————————————————————————												
	$\overline{}$	#												
	пу7°	6年   90。												
	善 ( ),	恒	1											
300	落差	DR												
200− ф 300	合流	180°												
φ 2(	7	90。 在4	合								1			-
本体		06	,											
ンベート本体		75°												
	曲管	。09	;											
7	世	.c4	)											
		30°	)					П						Н
		15°	)				1		1			-		4
	山間	ST	1	-										-
	起点	KT				П				Н			1	က
+	111	ĪĪ	ш	0.7	0.7	0.7	0.8	0.7	1.1	0.9	1.2	1.1	0.8	8.7
1>	山極	= 氉丝	R	0.445	0.445	0.445	0.445	0.445	0.445	0.445	0.445	0.445	0.445	
		恒												
流入管		管底高		0.042			-0.03	0.013	-0.115		0.0	0.212		
痮	1	銀銀		PRP200	PRP200		PRP200	PRP200	N 1000		PRP200 PRP200	PRP200		
	·					93			-0.115 PRP200	32	PRP200 -0. 209 PRP200		2	
流田衛		管底高		0.042	0.070	0.093	-0.03	0.013			-0.2	0.086	0.317	
消	1	<b>製工</b>		PRP200	PRP200	PRP200	PRP200	PRP200	PRP200	PRP200	PRP200	PRP200	PRP200	
	1	Sím Tím												
	$\prec$ $\bowtie$	宗		1.098	1.140	1.117	1.251	1.167	1,495	1.305	1.649	1.514	1.203	
	星	伸恒		1.14	1.21	1.21	1.22	1.18	1.38	1.50	1.44	1.60	1.52	
	$\prec \rightleftarrows$	海山		1-1	1-3	1-4	2-2	2-4	3-2	3-1-2	3-1	4-2	4-3	10
	\ I <del>T</del>	.14 -17		÷	1	Ť	2.	2	က်	-6	က်	4	4	
	ъ⁄п .m⁄	۷.,		E X	£ ∑	<u>N</u> 33	F. X	E X	. N	3-1 ⊠	-3, ⊠	∑-5- ⊠	.2-2 ⊠)	
	鋁領	₽ 44		$7-5-3 \\ (1 \times \times)$	7-5-3 (1⊥⊠)	$7-5-3 $ $(1 \mathbb{L} \mathbb{K})$	$7-5-3 \\ (2 \square \boxtimes)$	$7-5-3 \\ (2 \mathbb{L} \mathbb{K})$	7-5-3 (3⊥⊠)	$7-5-3-1$ $(3 \mathbb{T} \mathbb{K})$	7-5-3' (3⊥⊠)	$7-5-2-2 $ $(4 \pm \boxed{\mathbb{K}})$	$7-5-2-2$ $(4 \times \mathbb{K})$	11111111



				İ	樹脂製	個								1				T											Π		1		
										-													-						2		I		
上銀品料	1	ま す 蓋	ф 200	≂×	T-8	個				1							,	_													<b>i</b> l		
科	4			鋳鉄製	T-14	匣																									Ī		
					T-25	個																									Ī		
	1	残土処分		V4	V1	m <sup>3</sup>	0.00	00 0		0.00	0.00	95		0.00	0.00	00		0.00	0.00	0.00	0.00		0.00						0.6		ı		
	-		30	官地			00.00	0.00	0.00	-	00.00	0.33	00.00	00 0	:	00.00	00.00	0.00		00.00	00.00	0.00							0.3		ı		
H		理 民 土 量	RC-30	宅地	V3	m	00.00		-	0.00	0.00	0.00	, ,	0.00	0.0	00.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00		0.00								ı		
+		砂基糖		3 官地	V2	m <sub>3</sub>	00.00			0.00	00.00	0.16		0.00	90	00.00	00.00	00.00	0.00	00.00	00.00		0.00	-			-		0.2		İ		
	_			也宅地			0.0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	c	;	0.0	0.0	0.0		0.0	0.0	0.0	_						9		1		
	Ţ	麗記 土量		宅地 官地	V1	m <sub>3</sub>	00 0 00	8 0		0.00	00 0 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 0	00 0.56	8 9	00.00	90.	00 00 00	0	00 00	0.00	00 0 00	00 0 00	8	0.00				=		0.		I		
1		湖岻	中	2,	.3	m	0 00	0		00	00	0.	0.	8		0.	0	00	00	00	00	0.	00						0.8				
Ĺ	П			L1-L2-B/	L3	ı	0.00			0.0	.0	ć	<i>i</i>	o'	0. (	0		·	0.	0.	0.0		0										
+	Н	選長	光		L2	ш	0.00	00 0		0.00	0.00	0	5 6	0.00	0.00	0		0.00	0.00	0.00	0.00		0.00										
斑	ŧ	管延長			L1	ш	0, 30	0 30		0.00	0.30	1 96		0.30	0.30	0	6	0. 20	0.30	0.30	0, 30		0.30						4.8				
₩	į	開票配			В	ш	0.82	C		0.82	0.82	0		0.084	0.84	100	,	I. Ub	0.86	0.86	0, 85		0.85										
H	松	開票 唱	回		Р	ш	0, 65	0 65		0.66	0.65	9	5 0	0. 65	0.65	99		0.67	0.66	0.66	0.66		0.65		-1	 		-1					
薩	湢	響	Ì	빨기	單	ш	0.75	0.75	0.76	0.55	0.75	0.75	0.75	0. 55	0.55	0.77	0.78	0. 55	0.55	0.76	0.76	0.75	0.55										
H	전	開型 唱	光海		Ъ,	ш	0,65	99 0		0.66	0.65	0 64	5 6	0.64	0.63	0		0.04	0.64	0.65	0.64		0.63		1								
薩	湢	匷		上幅	聖上	m	0.75		<del>- '</del>	0.55	0.75	0.73	<i>i</i> o o	0. 55		0.70	<b>!</b>	0.73	0.55	0.74	- '		0.55										
H	型	, 構 票 旅	回加		Н	ш	1.04			1.12	1.06	107		T. 05	1.00	1 12	<b>†</b>	1. 22	1.15	1.12	1.09	_	1.05								握		
H	型	, 構 票 旅	光光	lml	Ĭ H,	ш	0.99	1 06		1.11	1.00	6		0.88	0.76	0 74		0.88	0.92	0.96	0.87		0.80						舞	箇所	3.0m以上5.0m米満	F12	箇
寒	ш	編業屋		舗装厚	路盤厚	m	0.04	0.04	0.04	0.10	0.04	0.04	0.04	0.10	0.10	0.04	0.04	0.10	0.10	0.04	0.04	0.04	0.10						3.0m米彌	13.0	3.0m以」	5.0加以。	0.0 MH接続 0.0
监	松	維装厚			t 1	ш	0.05	0 05		0.05	0.05	20.0	5	0.09	0.05	0 05	L	0.09	0.05	0.05	0.05		0.05						单	巨管	延長		
耕	採	種類		As	Co		As	As	As		As	As	As		As	As	As	٧	CU.	As	As	As							政	竹管	延長		
活	¥	素黙ゎ			h,	m	0.99	1.06		1. 11	1.00	60	26 0		0.76	0 74		% 	0.92	0.96	0.87		0.80										
Ħ	Şļm	1. 中型 土 摄 s	(		h	m	0.91	0 91	L.	0.93	0.93	100	3	1.01	1.01	35	,	I. 35	1.11	1.11	1.10		1.10			<u> </u>		-1					
Ħ	Şļm	土破り		提上	上新	m	0.90	0.90	0.94	0.91	0.94	1.06	1.05	0. 36 55	0.96	1.40	1.40	1. 11	1.10	1.11	1. 19	1.19	1.00										
押	恕				H9	m	1.15	1.17		1.21	1.21	1 99	07:1	1.18	1.18	1 49		1.40	1.47	1.47	1.55		1.53										
	型	N 型 盤 巵			GH,	ш	1.18	1 20		1.22	1. 22	1 90	07 -	T. 18	1.15	1 43		I. 40	1.41	1.51	1.54		1.53										
数量計算		柘					남	松		みちくさ	うな幸	朝日生命		加隆	がが	第一任命保険	アペマン	n N	市原水産	クリーニング	山下陶器店		뭤										
取付管およびます工数量計算書 路	7	梅心			髪上	上部	1-1	1-1	1-3	1-4	1-3	2-1		2-3	2-3	3-1	3-1	3-2	3-1-2	3-1-2	4-2		4-3										
取付管末 路	蒙	梅中					7-5-3 (1IK)	7-5-3 (1IK)	7-5-3	(1工区)	7-5-3 (1IK)	7-5-3	7-5-3	(ST-2)	7-5-3 (2⊥⊠)	7-5-3	7-5-3	(3±6) 7-5-3-1	(3工区)	7-5-3-1 (3IK)	7-5-2-2 (4TK)	7-5-2-2	(4工区)						合計				

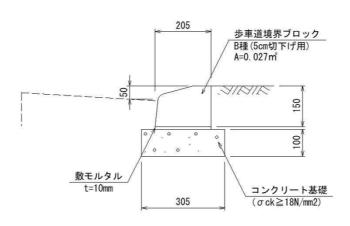


数画	付帯工数量計算書(舗装復旧工-収付管およひます工部) 人 名 第 第 第 第 第 第 8 第 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8	開装復日	工-取代	1 記 元 元	が か か か	命			舞(		1	1		1		1	-				1 1 2	
	夲	H 1	掘			例—		復日	宣業		舗装切断工	上上	錦	舗装取壊工		(取付管部)	舞	舗装復旧工	摋		ガラ処分	
		温	[ ]	茶種		## 路	無共	路幕	溝魚	L4	As	Co	A	As舗装		Co舗装	表層	a 路盤	極土	As	As殼	Co殼
		其	맽		<b>米</b> 厚			個歐	★       ★       ★       ★		20cm以下 20cm以下	30cm以下	t=5	t=10		t=10	t=4	t=10		既設部 既設部	部の舗装部	死
		L <sub>3</sub>	q		t <sub>0</sub> t'	', t'2	2 t <sub>1</sub>	t <sub>2</sub>	$L_2$ ,	$L_3-L_2$		_	取付管部 取	取付管部	]	取付管部			t=4		.0 t=3	t=10
		Е	н		ш	ш	ш	В	ш	ш	ш	ш	$m^2$	$m^2$	$m^2$	$m^2$ $m^2$	$m^2$	$^2$	m <sup>2</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sub>3</sub>
1	*	0	0 65	As	0.05	0 04	0		00 0	00 0	00 0		0				00 0	0		00 0		
	-					5	2										;	5				
	空地	0.00	0.65	As 0.	0.05 0.	0.04 0.1	10		0.00	0.00	0.00		0.00				0.00	0 0 00		0.00		
42	かくな	0.00	0.66	As 0.	0.05 0.	0.04 0.1	10		0.00	00.00	0.00		0.00				0.00	00.00		0.00		
¥,	#	9	L			-	(		G G									(		G G		
	ンなギ	0.00	0.00	AS U.	0.00	04	10		0.00	0.00	0.00		0.00				0.00	0.00		0.00		
輯	日生命	0.84	0.65	As 0.	0.05 0.	04 0.	10		0.00	0.84	1.68		0.55				0.55	5 0.55		0.03		
	葬马	0	19			5			9		0		9					0				
	江藤	0.00	0.00	AS U.	0. 00	.04 0.10	O.		0.00	0.00	0.00		00.00				0.00	0.00		0.00		
	公海	0.00	0.65	As 0.	0.05 0.	0.04 0.1	10		0.00	0.00	00.00		0.00				0.00	0.00		0.00		
紙	第一生命保険	0.00	0.66	As 0.	0.05 0.	04 0.	10		0.00	0.00	0.00		0.00				0.00	0 0 00		0.00		
V ")	アンドラックランプラップ	0.00	0.67	As 0.	0.05 0.	0.04 0.10	0		0.00	0.00	0.00		0.00				0.00	0 0 00		0.00		
-	1	,							,	,	,		;									
₽ 1	市原水産	0.00	0. 66	As 0.	0.05 0.	0.04 0.10	0		0.00	0.00	0.00		00.00				0.00	00.00		00.00		
2 II	/ リーニン / イン・イン ニン・オカ	0.00	0.66	As 0.	0.05 0.	0.04 0.1	10		0.00	0.00	0.00		0.00				0.00	0 0.00		0.00		
-	1		ç						G G				9					c				
∃	日で選帯店	0.00	0.00	As 0.	0. 09	0.04 0.1	01		0.00	0.00	0. 00		0.00				0.00	0.00		0.00		
	公路	0.00	0.65	As 0.	0.05 0.	04 0.	10		0.00	0.00	0.00		0.00				0.00	0 0.00		0.00		
											1.7		0.6				0.	9 0 9		0.1		
					+					1	1				1	_						

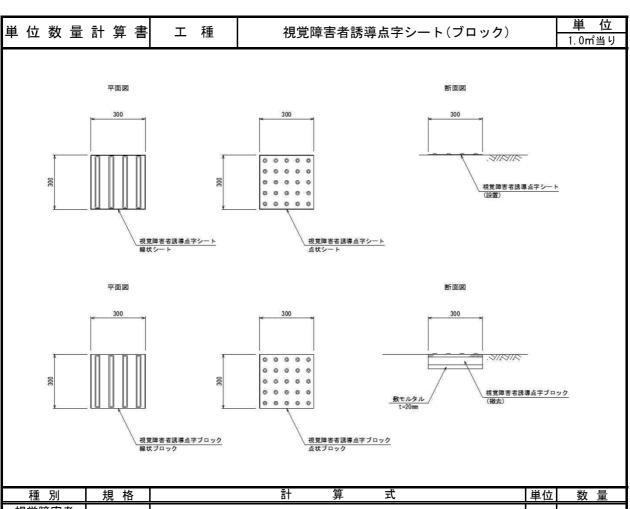


付帯工		数量計算書	1.0式当り	I	No.	. 1
名 称	規 格	計算式	数量	単位	摘	要
歩車道境界 ブロック		1. 00	1. 00	m		
歩車道境界	B種			m		
ブロック	5cm切下げ用	1. 67 × 1. 00	1. 67	個		
敷モルタル	t=10mm	0. 002 × 1. 00	0. 002	m <sup>3</sup>		
コンクリート	無筋構造物	0. 03 × 1. 00	0. 03	m <sup>3</sup>		
型枠	無筋構造物	0. 20 × 1. 00	0. 20	m <sup>2</sup>		
構造物取壊し	, 無筋構造物	0. 06 × 1. 00	0. 06	m <sup>3</sup>		
視覚障害者 誘導点字シート	300 × 300	4. 30+6. 90+11. 20+11. 80 = 34. 20m²				
		34. 20/0. 30 = 114. 00	114. 00	m		
担坐阵中女子学	4	11. 11 × 34. 20	379. 96	枚		
視覚障害者誘導 点字ブロック撤去		11. 11 × 34. 20	379. 96	枚		
構造物取壊し	. 無筋構造物	0. 08 × 34. 20	2. 74	m <sup>3</sup>		
区画線	白·実線 W=15cm 白·実線	2. 80	2. 80	m		
区画線	W=45cm 白	0. 50	0. 50	m		
区画線	自転車マーク		1. 00	箇所		

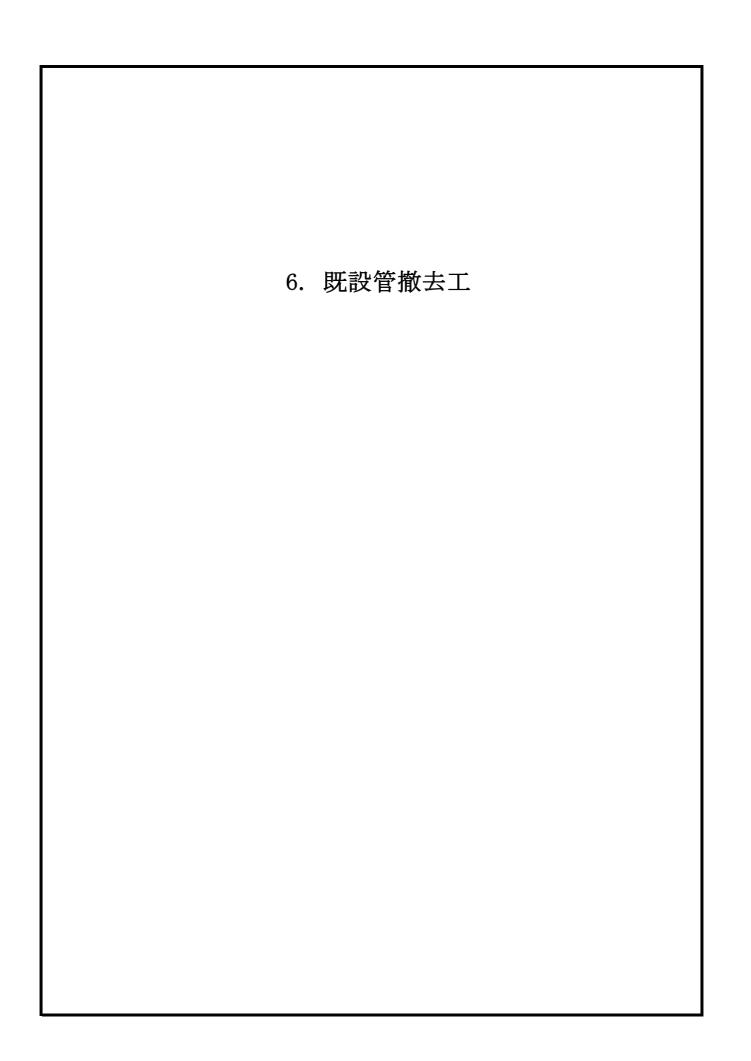
### 乗入れ型(5cm段差)



種別	規格	計算式	単位	数量
歩車道境界プロック	B種 5cm切下げ用	1.00/0.60	個	1.67
敷モルタル	t=10mm	0.205 × 0.01	$m^3$	0.002
コンクリート	無筋構造物	0.305 × 0.10	m <sup>3</sup>	0.03
型枠	無筋構造物	0.10 × 2	m <sup>2</sup>	0.20
構造物取壊し	無筋構造物	$(0.027+0.205 \times 0.01+0.305 \times 0.10) \times 1.00$	m <sup>3</sup>	0.06



11.11
11.11
0.08



既設管撤去工			数	量	計	算	書			1.0=	は当り		No.	. 1
名 称	規 格			計	算	式				数	量	単位	摘	要
	延長	1工区 2工区 3工区(北側路線) 3工区(南側路線) 4工区(素掘区間) 4工区(土留区間)						= = = = =	26. 10 23. 30 16. 00 20. 90 33. 50 7. 10					
舗装切断		計 1工区 2工区 3工区(北側路線) 3工区(南側路線) 4工区(素掘区間) 4工区(土留区間)	2. 2. 2. 2.	00 × 20 00 × 20 00 × 10 00 × 20 00 × 30 00 × 7	3. 30 6. 00 0. 90 3. 50			= = = = = =	126. 90 52. 20 46. 60 32. 00 41. 80 67. 00 14. 20	12	26. 90	m		
舗装取壊し		計 1工区 2工区 3工区(北側路線) 3工区(南側路線) 4工区(素掘区間) 4工区(土留区間)	0. 1. 0. 0.	81 × 20 83 × 23 05 × 10 85 × 20 87 × 33 05 × 7	3. 30 6. 00 0. 90 3. 50			= = = = =	253. 80 21. 14 19. 34 16. 80 17. 77 29. 15 7. 46	25	3.80	m		
		計 1工区	0	04 × 20	6 10			=	111. 66 1. 04	11	1. 66	m <sup>2</sup>		
殼処分	t=50mm	2工区 3工区(北側路線) 3工区(南側路線) 4工区(素掘区間) 4工区(土留区間)	0. 0. 0. 0.	04 × 26 05 × 16 04 × 26 04 × 36 05 × 7	3. 30 6. 00 0. 90 3. 50			= = =	0. 93 0. 80 0. 84 1. 34 0. 36					
		計						=	5. 31		5. 31	m <sup>3</sup>		
掘削		1工区 2工区 3工区(北側路線) 3工区(南側路線) 4工区(素掘区間) 4工区(土留区間)	0. 1. 0. 0.	71 × 26 80 × 23 54 × 16 87 × 26 94 × 33 52 × 7	3. 30 6. 00 0. 90 3. 50			= = = =	18. 53 18. 64 24. 64 18. 18 31. 49 10. 79					
		計						=	122. 27	12	2. 27	$\mathrm{m}^3$		
管撤去	PRP φ 200	1工区 2工区 3工区(北側路線) 3工区(南側路線) 4工区(素掘区間) 4工区(土留区間)	1. 1. 1. 1.	00 × 20 00 × 20 00 × 10 00 × 20 00 × 30 00 × 7	3. 30 6. 00 0. 90 3. 50			= = = = =	26. 10 23. 30 16. 00 20. 90 33. 50 7. 10					
		計						 =	126. 90	12	6. 90	m		
埋戻	RC-30	1工区 2工区 3工区(北側路線) 3工区(南側路線) 4工区(素掘区間) 4工区(土留区間)	0. 1. 0. 0.	68 × 26 76 × 23 48 × 16 83 × 26 90 × 33 46 × 7	3. 30 6. 00 0. 90 3. 50			= = = = =	17. 75 17. 71 23. 68 17. 35 30. 15 10. 37					
		計						=	117. 01	11	7. 01	m <sup>3</sup>		

既設管撤去工		数量計算書	1.0式当り	1	No. 2
名 称	規 格	計算式	数量	単位	摘要
路盤工	t=100mm	1工区       0.81×26.10       = 21.14         2工区       0.83×23.30       = 19.34         3工区(北側路線)       1.05×16.00       = 16.80         3工区(南側路線)       0.85×20.90       = 17.77         4工区(素掘区間)       0.87×33.50       = 29.15         4工区(土留区間)       1.05×7.10       = 7.46			
表層工	t=40mm	計       = 111.66         1工区       0.81×26.10       = 21.14         2工区       0.83×23.30       = 19.34         3工区(北側路線)       1.05×16.00       = 16.80         3工区(南側路線)       0.85×20.90       = 17.77         4工区(素掘区間)       0.87×33.50       = 29.15         4工区(土留区間)       1.05×7.10       = 7.46	111.66	m <sup>2</sup>	
		計 = 111.66	111. 66	m <sup>2</sup>	
発生土処理			122. 27	m <sup>3</sup>	
アルミ矢板建て込みエ	PRP φ 200	3工区(北側路線)+4工区(土留区間)	23. 10	m	
アルミ矢板引き抜きエ	H=2. Om	3工区(北側路線)+4工区(土留区間)	23. 10	m	
土留支保工	H=2. 0m	3工区(北側路線)+4工区(土留区間)	23. 10	m	
管処分	PRP φ 200	1m当たりの質量 4.35kg 126.90×4.35 = 552.02	552. 02	kg	
1号組立マンホール撤去エ		1工区(7-5-3-M4)	1. 00	箇所	
構造物取壊し			0. 55	$m^3$	
マンホール蓋撤去	意文作よ で の拗夫		1. 00	箇所	
歩車道境界ブロック			1. 30	m	
歩車道境界ブロック	B種 5cm切下げ用		2. 17	個	
敷モルタル	t=10mm		0. 003	m <sup>3</sup>	
コンクリート	無筋構造物		0. 04	m <sup>3</sup>	
型枠	無筋構造物		0. 26	m <sup>2</sup>	
構造物取壊し	無筋構造物		0. 08	m <sup>3</sup>	
区画線	白·実線 W=15cm		4. 20	m	

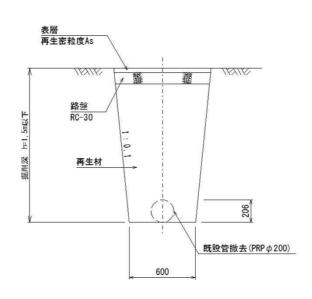
単位 単位数量計算書 工 種 既設管撤去工(1工区) 1.0m当り 上流側掘削深 1.11m 管撤去断面図 1.10m 下流側掘削深 平均掘削深 1.11m 素 掘 表層 再生密粒度As MIKI MIKI 雅 <u>路盤</u> RC-30 掘削深 1-1.5m以下 再生材 206 既設管撤去(PRP  $\phi$  200) 600

種 別	規格	計  算  式	単位	数 量
舗装切断		1.00 × 2	m	2.00
舗装取壊し		$0.60+(1.11-0.05)\times0.2$	m²	0.81
殼処分	t=50mm	0.81 × 0.05	m <sup>3</sup>	0.04
掘削		$(0.60+0.81) \times (1.11-0.05) \times 1/2 - 0.206 \times 0.206 \times \pi \times 1/4$	m <sup>3</sup>	0.71
管撤去	PRP <b>ø</b> 200		m	1.00
埋戻	RC-30	$(0.60+(1.11-0.14)\times0.2+0.60)\times(1.11-0.14)\times1/2$	m <sup>3</sup>	0.68
路盤工	t=100mm		m²	0.81
表層工	t=40mm		m <sup>2</sup>	0.81

 単位数量計算書
 <td rowspan="2" color="1" 上流側掘削深 1.14m 下流側掘削深 1.27m 平均掘削深 1.21m

# 管撤去断面図

素 掘



種別	規 格	計算式	単位	数 量
舗装切断		1.00 × 2	m	2.00
舗装取壊し		$0.60+(1.21-0.05)\times0.2$	m <sup>2</sup>	0.83
殼処分	t=50mm	0.83 × 0.05	m <sup>3</sup>	0.04
掘削		$(0.60+0.83) \times (1.21-0.05) \times 1/2 - 0.206 \times 0.206 \times \pi \times 1/4$	m <sup>3</sup>	0.80
管撤去	PRP φ 200		m	1.00
埋戻	RC-30	$(0.60+(1.21-0.14)\times0.2+0.60)\times(1.21-0.14)\times1/2$	m <sup>3</sup>	0.76
路盤工	t=100mm		m <sup>2</sup>	0.83
表層工	t=40mm		m <sup>2</sup>	0.83

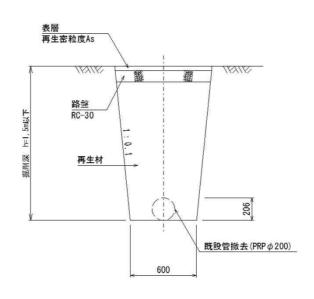
### 単位 単位数量計算書 工 種 既設管撤去工(3工区・北側路線) 1.0m当り 上流側掘削深 1.50m 管撤去断面図 下流側掘削深 1.60m 平均掘削深 1.55m 土 留 1050 表層 再生密粒度As MIKN INIK 鐂 路盤 RC-30 掘削深 h=1.5m超 再生材 埋戻材 再生材 206 既設管撤去(PRP φ 200)

種別	規格	計算式	単位	数 量
舗装切断		1.00 × 2	m	2.00
舗装取壊し			m²	1.05
殼処分	t=50mm	1.05 × 0.05	m <sup>3</sup>	0.05
掘削		$1.05 \times (1.55-0.05) - 0.206 \times 0.206 \times \pi \times 1/4$	m <sup>3</sup>	1.54
管撤去	PRP <b>Ø</b> 200		m	1.00
埋戻	RC-30	1.05 × (1.55-0.14)	m <sup>3</sup>	1.48
路盤工	t=100mm		m <sup>2</sup>	1.05
表層工	t=40mm		m <sup>2</sup>	1.05

単位 単位数量計算書 工 種 既設管撤去工(3工区・南側路線) 1.0m当り 上流側掘削深 1.29m 管撤去断面図

下流側掘削深 1.31m 平均掘削深 1.30m

素 掘



種別	規 格	計算式	単位	数 量
舗装切断		1.00 × 2	m	2.00
舗装取壊し		$0.60+(1.30-0.05)\times0.2$	m <sup>2</sup>	0.85
殼処分	t=50mm	$0.85 \times 0.05$	m <sup>3</sup>	0.04
掘削		$(0.60+0.85) \times (1.30-0.05) \times 1/2 - 0.206 \times 0.206 \times \pi \times 1/4$	m <sup>3</sup>	0.87
管撤去	PRP φ 200		m	1.00
埋戻	RC-30	$(0.60+(1.30-0.14)\times0.2+0.60)\times(1.30-0.14)\times1/2$	m <sup>3</sup>	0.83
路盤工	t=100mm		m <sup>2</sup>	0.85
表層工	t=40mm		m <sup>2</sup>	0.85

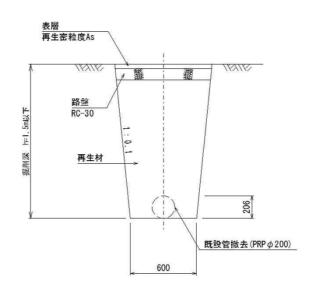
 単位数量計算書
 工種
 既設管撤去工(4工区・素掘区間)
 単位

 1.0m当り

上流側掘削深 1.25m 下流側掘削深 1.50m 平均掘削深 1.38m

# 管撤去断面図

素 掘



種別	規 格	計算式	単位	数 量
舗装切断		1.00 × 2	m	2.00
舗装取壊し		$0.60+(1.38-0.05)\times0.2$	m <sup>2</sup>	0.87
殼処分	t=50mm	0.87 × 0.05	m <sup>3</sup>	0.04
掘削		$(0.60+0.87) \times (1.38-0.05) \times 1/2-0.206 \times 0.206 \times \pi \times 1/4$	m <sup>3</sup>	0.94
管撤去	PRP <b>ø</b> 200		m	1.00
埋戻	RC-30	$(0.60+(1.38-0.14)\times0.2+0.60)\times(1.38-0.14)\times1/2$	m <sup>3</sup>	0.90
路盤工	t=100mm		m <sup>2</sup>	0.87
表層工	t=40mm		m <sup>2</sup>	0.87

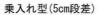
## 単位 単位数量計算書 工 種 既設管撤去工(4工区・土留区間) 1.0m当り 上流側掘削深 1.50m 管撤去断面図 1.55m 下流側掘削深 平均掘削深 1.53m 土 留 1050 表層 再生密粒度As MIKN INIK 鐂 路盤 RC-30 掘削深 h=1.5m超 再生材 埋戻材 再生材 206 既設管撤去(PRP φ 200)

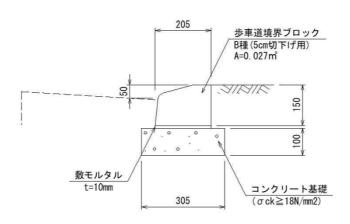
種別	規格	計  算  式	単位	数量
舗装切断		1.00 × 2	m	2.00
舗装取壊し			m²	1.05
殼処分	t=50mm	1.05 × 0.05	m <sup>3</sup>	0.05
掘削		$1.05 \times (1.53 - 0.05) - 0.206 \times 0.206 \times \pi \times 1/4$	m <sup>3</sup>	1.52
管撤去	PRP <b>Ø</b> 200		m	1.00
埋戻	RC-30	1.05 × (1.53-0.14)	m <sup>3</sup>	1.46
路盤工	t=100mm		m²	1.05
表層工	t=40mm		m <sup>2</sup>	1.05

### 単位 単位数量計算書 工 種 1号組立マンホール撤去工 (7-5-3-M4) 1箇所 平 面 図 断 面 図 1100 110 蓋及び受枠 鳴門市型 T-25 <u>∇1. 20</u> 調整モルタル 調整リング 600×50 斜壁 600×900×450 75 900 ∇0.093 管取付壁 900×600 ∇-0. 207 底版コンクリート PRP φ 200 インバートコンクリート 900 1050 1100

種別	規格	計 算 式	単位	数量
調整モルタル		$(\pi/4 \times 0.82^2 - \pi/4 \times 0.60^2) \times 0.057$	m <sup>3</sup>	0.01
調整リング		$(\pi/4 \times 0.82^2 - \pi/4 \times 0.60^2) \times 0.05$	m³	0.01
斜壁		$((\pi/4 \times 0.82^2 - \pi/4 \times 0.60^2) + (\pi/4 \times 1.05^2 - \pi/4 \times 0.90^2))/2 \times 0.45$	m <sup>3</sup>	0.11
管取付壁		$(\pi/4 \times 1.05^2 - \pi/4 \times 0.90^2) \times 0.60$	m³	0.14
インバートコンクリート		$\pi/4 \times 0.90^2 \times 0.27 - \pi/4 \times 0.20^2/2 \times 0.90$	m <sup>3</sup>	0.16
底版コンクリート		$\pi/4\times1.10^2\times0.13$	m <sup>3</sup>	0.12
構造物取壊し	鉄筋構造物	計	m <sup>3</sup>	0.55
マンホール蓋撤去	蓋受枠までの撤去		箇所	1.00

付帯工			数	量	計	算	書	1.0式当り		No	). 1
名 称	規 格				算			数量	単位	摘	要
歩車道境界 ブロック		1. 30						1. 30	m		
歩車道境界	B種								m		
ブロック	5cm切下げ用	1. 67 × 1. 30						2. 17	個		
敷モルタル	t=10mm	0.002 × 1.30						0.003	m <sup>3</sup>		
コンクリート	無筋構造物	0.03×1.30						0. 04	m <sup>3</sup>		
型枠	無筋構造物	0. 20 × 1. 30						0. 26	m <sup>2</sup>		
構造物取壊し	無筋構造物	0.06×1.30						0.08	m <sup>3</sup>		
区画線	白·実線 W=15cm	4. 20						4. 20	m		





種別	規 格	計算式	単位	数 量
歩車道境界プロック	B種 5cm切下げ用	1.00/0.60	個	1.67
敷モルタル	t=10mm	0.205 × 0.01	$m^3$	0.002
コンクリート	無筋構造物	0.305 × 0.10	m <sup>3</sup>	0.03
型枠	無筋構造物	0.10 × 2	m²	0.20
構造物取壊し	無筋構造物	$(0.027+0.205 \times 0.01+0.305 \times 0.10) \times 1.00$	m <sup>3</sup>	0.06