

VP φ 300mm 管推進工(小口径推進工法 低耐荷力方式 泥水方式)集計表(1/2)					
工 種	細 目	規 格・寸 法	単位	数 量	摘 要
小口径泥水推進工					
推進用硬質塩化ビニル管	SUSカラー付標準管	SUSR φ 300mm L=2.00m	本	－	
	SUSカラー付半管	SUSR φ 300mm L=1.00m	本	61	
			本	－	
			本	－	
推進工(定置式)	低耐荷力泥水 φ 300mm		m	60.11	
ケーシング類撤去工	低耐荷力泥水 φ 300mm		m	60.11	
立坑内管布設工			式	1	
管布設工	塩化ビニル管	φ 300mm	m	0.69	
空伏工			式		
発進立坑部			m	－	
到達立坑部			m	－	
仮設備工			式	1	
支圧壁工			箇所	－	
坑口工	発進側、φ 300mm用		箇所	1	
〃	到達側、φ 300mm用		箇所	1	
既設マンホール坑口工			箇所	1	
立坑基礎工			式		
発進立坑基礎工			箇所	－	鋼矢板立坑
到達立坑基礎工			箇所	－	ケーシング立坑 の為不要
鏡切り工	発進側(ケーシング)	1.7m/箇所	箇所	1	日推協-低 耐荷力泥水
〃	到達側(ケーシング)	1.7m/箇所	箇所	－	〃
推進設備等設置撤去工	φ 300mm		箇所	1	
推進用機器据換工	φ 300mm		箇所	－	
掘進機据付工	φ 300mm	2分割	箇所	1	
掘進機搬出工	φ 300mm	5分割	箇所	1	
掘進機組立・整備	φ 300mm		回	－	
到達受台工	φ 300mm		箇所	－	

VP φ 200mm 管推進工(小口径推進工法 低耐荷力方式 泥水方式)集計表(2/2)

[illegible]

VP φ 300 管推進工数量計算 (小口径推進工法 低耐荷力方式 泥水方式)

管路番号	人孔番号	人孔種別	人孔間距離	人孔減長	管体延長	推進用塩化ビニル管				管推進工		管布設工			仮設備工																	
						標準管	半管	標準管	半管	立坑減長	推進延長	管布設工	空伏工		支圧壁工	坑口工		立坑基礎工		既設マンホール坑口工	鏡切り工		据付・撤去工推進用機器	据換工推進用機器	掘進機据付工	掘進機搬出工	組立・整備掘進機	到達受台工				
													SUSカラー継手付				発進	到達	発進		到達	発進							到達	発進	到達	
													本	本		本																本
	下流	下流		下流		標準管L=2.00m/本		標準管L=2.00m/本		下流																####	####					
	上流	上流		上流		半管 L=1.00m/本		半管 L=1.00m/本		上流																						
1	594-1	3号	62.00	0.75	60.80	-	61	-	-	0.89	60.11	0.69	-	-	-	1	1	-	-	1	1	-	1	-	1	-	1	1	-	-		
	1-1	1号		1.00																												
合計			62.00	1.20	60.80	-	61	-	-	1.89	60.11	0.69	-	-	-	1	1	-	-	1	1	-	1	-	1	1	-	-				

管推進工計算書

1式当り

1.発生土処理 ※別紙 泥水処理計画 (物質収支計算)より

1路線 (M594-1～M1-1)	一次分離砂礫	=	4.21
		=	
		=	
計		=	4.21

m3
4.21

2.泥水処分工 ※別紙 泥水処理計画 (物質収支計算)より

1路線 (M594-1～M1-1)	余剰泥水	=	3.98
	余剰泥水	=	
	余剰泥水	=	
計		=	3.98

m3
3.98

3.作泥材 ※別紙 泥水処理計画 (物質収支計算)より

3-1.粘土

1路線 (M594-1～M1-1)	初期作泥材	=	1.01
	初期作泥材	=	
	初期作泥材	=	
計		=	1.01

t
1.01

3-2.ベントナイト

1路線 (M594-1～M1-1)	初期作泥材	=	0.17
	初期作泥材	=	
	初期作泥材	=	
計		=	0.17

t
0.17

3-3.増粘材

1路線 (M594-1～M1-1)	初期作泥材	=	3.38
	初期作泥材	=	
	初期作泥材	=	
計		=	3.38

kg
3.38

3-4.水

1路線 (M594-1～M1-1)		=	3.04
		=	
		=	
計		=	3.04

m3
3.04

泥水物質収支計算結果総括表

[illegible]

泥水処理設備工

泥水推進工法（533-1～534-1）

名 称	位置・仕様等	略 図 ・ 計 算 式 等	箇所	計
泥水処理設備		$L = 60.11 \text{ m} \quad (\text{推進延長})$ $V4 = 0.07 \text{ m}^3/\text{本} \quad (\text{物質収支計算より})$ $V11 = 0.01 \text{ m}^3/\text{本} \quad (\text{物質収支計算より})$ $V0 = 3.38 \text{ m}^3 \quad (\text{物質収支計算より})$ $V14 = -0.01 \text{ m}^3/\text{本} \quad (\text{物質収支計算より})$		
残土処分工		$(0.07 / 1.00) \times 60.11$		m^3 4.21
泥水処分工		$(0.01 / 1.00) \times 60.11 + 3.38$		m^3 3.98
作泥材				
初期作泥材	粘 土	$3.38 \times 0.30 \text{ t}$		t 1.01
	ベントナイト	$3.38 \times 0.05 \text{ t}$		t 0.17
	CMC	$3.38 \times 1.00 \text{ kg}$		kg 3.38
	水	$3.38 \times 0.90 \text{ t}$		t 3.04
	PAC	V14がマイナスのため不要		
補給作泥材		物質収支計算より		
	粘 土	$W_{a9} = 0.00$ より、必要なし		
	CMC			kg 3.38
	水	$V14 = -0.01$ より、不足となり計上		t 0.003

配管材設置撤去工			
名 称	位置・仕様等	略 図 ・ 計 算 式 等	計
配管材	1-1	低耐荷力方式標準値12mを参考 地上処理装置 立坑深さ までの距離 $(4.552 + 12) \times 2 \times 1 = 33.10$	m 33.10
送泥ポンプ		発進立坑数 = 1	台 1
排泥ポンプ		スパン数 = 1	台 1
泥水処理設備	定置式	発進立坑数 = 1	基 1

VP φ 200mm 管推進工(小口径推進工法 低耐荷力方式 泥土圧方式)集計表					
工 種	細 目	規 格・寸 法	単位	数 量	摘 要
小口径泥土圧推進工					
推進用硬質塩化ビニル管	SUSカラー付標準管	SUSR φ 200mm L=2.00m	本	-	
	SUSカラー付半管	SUSR φ 200mm L=1.00m	本	108	
			本	-	
			本	-	
推進工(定置式)	低耐荷力泥土圧 φ 200mm		m	106.20	
スクリュコンベア類撤去工	低耐荷力泥土圧 φ 200mm		m	106.20	
添加材注入工	低耐荷力泥土圧 φ 200mm		m	106.20	
	添加材注入量		kg	-	
立坑内管布設工			式	1	
管布設工	塩化ビニル管	φ 200mm	m	1.70	
空伏工			式		
発進立坑部			m	-	
到達立坑部			m	-	
発生土処理工			m ³	5.0	
仮設備工			式	1	
支圧壁工			箇所	-	
坑口工	発進側、φ 200mm用		箇所	2	
〃	到達側、φ 200mm用		箇所	2	
既設マンホール坑口工			箇所	-	
立坑基礎工			式		
発進立坑基礎工			箇所	-	ケーシング立坑の為不要
到達立坑基礎工			箇所	-	ケーシング立坑の為不要
鏡切り工	発進側(ケーシング)	1.6m/箇所	箇所	2	白本-低耐荷力泥土圧
〃	到達側(ケーシング)	1.6m/箇所	箇所	2	〃
推進設備工	φ 200mm		箇所	1	
推進設備据換工	φ 200mm		箇所	1	
先導体据付工	φ 200mm	分割	箇所	2	
先導体撤去工	φ 200mm	分割	箇所	2	

管路番号	人孔番号	人孔種別	人孔間距離	人孔減長	管体延長	推進用塩化ビニル管				管推進工				管布設工			仮設備工														
						標準管	半管	標準管	半管	立坑減長	推進工	スクリュコン ペア類撤去工	添加材注入		管布設工	空伏工		支圧壁工	坑口工		立坑基礎工		既設マンホール 坑口工	鏡切り工		推進設備工	推進設備据換工	先導体据付撤去工	先導体撤去工		
													延長	注入量		発進	到達		発進	到達	発進	到達		発進	到達						
						SUSカラー継手付	本	本	本	本	m		m	m	m	kg/m	m		m	m	箇所	箇所		箇所	箇所					箇所	箇所
	下流	下流		下流		標準管L=2.00m/本		標準管L=2.00m/本		下流					kg/m																小型
	上流	上流		上流		半管 L=1.00m/本		半管 L=1.00m/本		上流																					
7	M1-1	1号	42.90	0.45	42.00	-	42	-	-	1.00	41.15	41.15	41.15	0.00	0.85	-	-	-	1	1	-	-	-	1	1	1	1	1	1		
	M3-1	1号		0.45						0.75				0.00																	
8	M3-1	1号	66.80	0.45	65.90	-	66	-	-	0.75	65.05	65.05	65.05	0.00	0.85	-	-	-	1	1	-	-	-	1	1	-	-	1	1		
	M5-1	1号		0.45						1.00				0.00																	
合計			109.70	1.80	107.90	-	108	-	-	3.50	106.20	106.20	106.20	0.00	1.70	-	-	-	2	2	-	-	-	2	2	1	1	2	2		

呼び径200mm				添加材注入工		計 算 書									
名 称		計 算 式				単位	数 量								
添加材の配合・注入量の算出		日推協 小口径推進工法 低耐荷力方式編より2016 P132													
区間 M1-1～M3-1		R2-Bor. No. 1 より													
(1) 水1m ³ あたりの添加材使用量		$U = 1/3 \times (30 - 30.0) \times \frac{P_{0.075}}{300} \times \frac{\alpha = 300/\text{飽和給水率}}{300} \times \beta = 0.000 \text{ (kg/m}^3\text{)}$ <p>※飽和吸水倍率については地下水の平均を使用</p> <table border="1"><tr><td>$U_c \geq 4$</td><td>$\beta = 1.0$</td></tr><tr><td>$4 > U_c \geq 3$</td><td>$\beta = 1.05$</td></tr><tr><td>$3 > U_c \geq 2$</td><td>$\beta = 1.1$</td></tr></table> 均等係数 U_c 113 より				$U_c \geq 4$	$\beta = 1.0$	$4 > U_c \geq 3$	$\beta = 1.05$	$3 > U_c \geq 2$	$\beta = 1.1$				
$U_c \geq 4$	$\beta = 1.0$														
$4 > U_c \geq 3$	$\beta = 1.05$														
$3 > U_c \geq 2$	$\beta = 1.1$														
(2) 地山土量1m ³ あたりの 添加材の溶液注入係数		$Q = \{ (30 - 30.0) + (40 - 4.5) + (50 - 0.2) \} \times \frac{P_{0.075}}{4/5} \times \frac{P_{0.25}}{1/100} = \frac{P_{2.00}}{0.682}$													
(3) 添加材の注入量の算出		$V = \frac{S}{0.062} \times \frac{Q}{0.682} \times \frac{\gamma}{1.650} = 0.070 \text{ (m}^3\text{/m)}$ <p>※注入損失係数については平均の1.65を使用</p>													
(4) 添加材の必要量の算出		$G = \frac{U}{0.000} \times \frac{V}{0.070} = 0.000 \div 0.00 \text{ (kg/m)}$				kg/m	0.00								
添加材の配合・注入量の算出		日推協 小口径推進工法 低耐荷力方式編より2016 P132													
区間 M3-1～M5-1		R2-Bor. No. 1 より													
(1) 水1m ³ あたりの添加材使用量		$U = 1/3 \times (30 - 30.0) \times \frac{P_{0.075}}{300} \times \frac{\alpha = 300/\text{飽和給水率}}{300} \times \beta = 0.000 \text{ (kg/m}^3\text{)}$ <p>※飽和吸水倍率については地下水の平均を使用</p> <table border="1"><tr><td>$U_c \geq 4$</td><td>$\beta = 1.0$</td></tr><tr><td>$4 > U_c \geq 3$</td><td>$\beta = 1.05$</td></tr><tr><td>$3 > U_c \geq 2$</td><td>$\beta = 1.1$</td></tr></table> 均等係数 U_c 113 より				$U_c \geq 4$	$\beta = 1.0$	$4 > U_c \geq 3$	$\beta = 1.05$	$3 > U_c \geq 2$	$\beta = 1.1$				
$U_c \geq 4$	$\beta = 1.0$														
$4 > U_c \geq 3$	$\beta = 1.05$														
$3 > U_c \geq 2$	$\beta = 1.1$														
(2) 地山土量1m ³ あたりの 添加材の溶液注入係数		$Q = \{ (30 - 30.0) + (40 - 24.9) + (50 - 0.3) \} \times \frac{P_{0.075}}{4/5} \times \frac{P_{0.25}}{1/100} = \frac{P_{2.00}}{0.518}$													
(3) 添加材の注入量の算出		$V = \frac{S}{0.062} \times \frac{Q}{0.518} \times \frac{\gamma}{1.650} = 0.053 \text{ (m}^3\text{/m)}$ <p>※注入損失係数については平均の1.65を使用</p>													
(4) 添加材の必要量の算出		$G = \frac{U}{0.000} \times \frac{V}{0.053} = 0.000 \div 0.00 \text{ (kg/m)}$				kg/m	0.00								

<u>管推進工計算書</u>				1式当り
1.発生土処理				
7路線 (MM1-1～MM3-1)	$\pi / 4 \times 0.245^2 \times 41.15$	=	1.94	
8路線 (MM3-1～MM5-1)	$\pi / 4 \times 0.245^2 \times 65.05$	=	3.07	
		=		
				m3
		計	= 5.01	5.01

VP φ 200mm 管推進工(小口径推進工法 低耐荷力方式 圧入二工程式)集計表					
工 種	細 目	規 格・寸 法	単位	数 量	摘 要
小口径圧入推進工					
推進用硬質塩化ビニル管	SUSカラー付標準管	SUSR φ 200mm L=2.00m	本	-	
	SUSカラー付半管	SUSR φ 200mm L=1.00m	本	84	
			本	-	
			本	-	
誘導管推進工	低耐荷力圧入二工程式 φ 200mm		m	80.80	
硬質塩化ビニル管推進工	低耐荷力圧入二工程式 φ 200mm		m	80.80	
スクリュコンベア類撤去工	低耐荷力圧入二工程式 φ 200mm		m	80.80	
立坑内管布設工			式	1	
管布設工	塩化ビニル管	φ 200mm	m	1.70	
空伏工			式		
発進立坑部			m	-	
到達立坑部			m	-	
発生土処理工			m ³	3.0	
仮設備工			式	1	
支圧壁工			箇所	-	
坑口工	発進側、φ 200mm用		箇所	2	
〃	到達側、φ 200mm用		箇所	2	
既設マンホール坑口工			箇所	-	
立坑基礎工			式		
発進立坑基礎工			箇所	-	ケーシング立坑の為不要
到達立坑基礎工			箇所	-	ケーシング立坑の為不要
鏡切り工	発進側(ケーシング)	1.2m/箇所	箇所	2	白本-低耐荷力圧入式
〃	到達側(ケーシング)	1.2m/箇所	箇所	2	〃
推進設備工	φ 200mm		箇所	1	
推進設備据換工	φ 200mm		箇所	1	

VPφ200 管推進工数量計算 (小口径推進工法 低耐荷力方式 泥土圧方式)

管路 番号	人孔 番号	人孔 種別	人孔間 距離	人孔減 長	管体 延長	推進用塩化ビニル管				管推進工				管布設工			仮設備工											
						標準 管	半 管	標準 管	半 管	立坑減 長	誘導 管 推進 工	硬質 塩化ビ ニル管 推進 工	スクレー パー類 撤去工 コン	管布設 工	空 伏 工		支 圧 壁 工	坑 口 工		立坑基 礎工		既設 マン ホー ル 坑口 工	鏡 切り 工		推 進 設 備 工	推 進 設 備 据 換 工		
															SUSカラー継手付					発進			到達					発進
						m	m	m	本	本	本	本	m	m	m	m	m	m	箇所	箇所		箇所		箇所	箇所		箇所	箇所
	下流	下流		下流		標準管L=2.00m/本		標準管L=2.00m/本		下流												小型	小型					
	上流	上流		上流		半管 L=1.00m/本		半管 L=1.00m/本		上流																		
7	M5-1	1号	36.00	0.45	35.10	-	36	-	-	1.00	34.25	34.25	34.25	0.85	-	-	-	1	1	-	-	-	1	1	1	1		
	M7-1	1号		0.45		0.75																						
8	M7-1	1号	48.30	0.45	47.40	-	48	-	-	0.75	46.55	46.55	46.55	0.85	-	-	-	1	1	-	-	-	1	1	-	-		
	M8-1	1号		0.45		1.00																						
合計			84.30	1.80	82.50	-	84	-	-	3.50	80.80	80.80	80.80	1.70	-	-	-	2	2	-	-	-	2	2	1	1	-	

<u>管推進工計算書</u>				1式当り
1.発生土処理				
7路線 (M5-1～M7-1)	$\pi /4 \times 0.216^2 \times 34.25$	=	1.26	
8路線 (M7-1～M8-1)	$\pi /4 \times 0.216^2 \times 46.55$	=	1.71	
		=		
		計	= 2.97	m3
				2.97

M1-1 両発進立坑 築造工集計表(ケーシング立坑)					
名 称	種 別	単位	数 量		摘 要
試掘工	φ 2000	箇所	1		
舗装版破碎工		m ²	4.01		
殻運搬処理		m ³	0.12		
ケーシング長 (参考割付)	φ 2000	m	4.80		
	先端ケーシング N=1本	m	2.40		
	中間ケーシング N=0本	m	—		
	最終ケーシング N=1本	m	2.40		
	仮設ケーシング N=1本	m	(2.00)		
	総重量	t	5.05		
圧入・掘削・積込工	粘性土(N≤5)	m	2.86		
	粘性土(5<N≤30)	m	—		
	砂質土(N≤30)	m	2.69		
	砂質土(30<N≤50)	m	—		
	礫質土(N≤30)	m	—		
	礫質土(30<N≤50)	m	—		
	(計)	(m)	(5.55)		
圧入深		m	5.75		
ケーシング引抜き工		m	0.90		
機械設置・撤去工		箇所	1		
ケーシング溶接工		m	6.30		
底盤コンクリート築造工	30-18-25BB	m ³	3.10		
仮設ケーシング		回	1		
〃		(t)	(2.10)		
鏡切り		m	0.00		
ケーシング切断工		m	12.08		
スクラップ(撤去)		t	0.91		
埋殺しケーシング		t	2.04		
ケーシング立坑用覆工板	φ 2000用	枚	1		
スライム処分工		m ³	1.20		
土 工					
埋 戻	コンクリート	m ³	6.86		
〃	RC-40	m ³	3.23		
残土処分		m ³	17.77		
表層工	再生密粒度As(13) t=30	m ²	4.01		
舗装復旧工		式	1		別途

試掘工 (M1-1 両発進立坑)					
1. 舗装切断工	t=0.05m				
	(日推協 立坑編 P83より)	=	7.500	7.50	m
2. 舗装版破碎	t=0.05m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8	=	4.008	4.01	m ²
3. 掘削工	h=1.45m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 1.450	=	5.812	5.81	m ³
4. 埋戻工	購入土 h=0.50m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.500	=	2.004	2.00	m ³
5. 埋戻工	RC-40 h=0.97m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.970	=	3.888	3.89	m ³
6. 表層工 (仮復旧)	密粒度アスコン t=0.03m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8	=	4.008	4.01	m ²
7. 残土処分					
	掘削土 5.812	=	5.812	5.81	m ³
8. 殻運搬処理					
	1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.050	=	0.200	0.20	m ³

<u>M1-1 両発進立坑</u>					
1. ケーシング長(φ 2000)				= 4.800	4.80 m
(参考割付) 先端ケーシング	L= 2.40m	2.40 ×	1 × 0.615t/m	= 1.476t	
中間ケーシング	L= 0.00m	0.00 ×	0 × 0.615t/m	= 0.000t	
最終ケーシング	L= 2.40m	2.40 ×	1 × 0.615t/m	= 1.476t	
仮設ケーシング	L= 2.00m			= 2.100t	
			計	= 5.052t	
2. 圧入・掘削・積込工					
2-1. 粘性土(N≤5)				= 2.860	2.86 m
2-2. 粘性土(5<N≤30)				= -	- m
2-3. 砂質土(N≤30)				= 2.692	2.69 m
2-4. 砂質土(30<N≤50)				= -	- m
2-5. 礫質土(N≤30)				= -	- m
2-6. 礫質土(30<N≤50)				= -	- m
			計	= 5.552	5.55 m
3. 圧入深					
5.552 + 0.200				= 5.752	5.75 m
4. ケーシング引抜き工				= 0.900	0.90 m
5. 機械設置・撤去工				= 1	1 箇所
6. ケーシング溶接工					
(日推協、立坑編より P.155)	6.300 m	×	箇所 1	= 6.300	6.30 m
7. 底盤コンクリート築造工 (30-18-25BB)					
(日推協、立坑編より P.147)				= 3.100	3.10 m ³
8. 仮設ケーシング					
φ 2,000 H=2.000m				= 1	1 回
				= 2.100	2.10 t

9. 鏡切り				
推進管の鏡切りは推進工にて計上				= -
$\downarrow L = 0.418$ $\{(0.318 + 0.10) \times \pi + 0.418 \times 2\} \times 0 = -$				
$\downarrow L = 0.316$ $\{(0.216 + 0.10) \times \pi + 0.316 \times 2\} \times 0 = -$				m
合計				= 0.000
				0.00
10. ケーシング切断工				m
$\pi \times 2.000 + (1.500 - 0.052) \times 4 = 12.075$				12.08
11. スクラップ(撤去)				
ケーシング $1.448 \times 0.615 \text{ t/m} = 0.891$				
鏡切り $\pi/4 \times (0.318 + 0.10)^2 \times \{0.615 \text{ t/m} / (\pi \times 2.012)\} \times 1 = 0.013$				
鏡切り $\pi/4 \times (0.216 + 0.10)^2 \times \{0.615 \text{ t/m} / (\pi \times 2.012)\} \times 1 = 0.008$				
鏡切り $\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.615 \text{ t/m} / (\pi \times 2.012)\} \times 0 = -$				t
合計				= 0.912
				0.91
12. 埋殺しケーシング				t
$(4.800 - 1.448) \times 0.615 \text{ t/m} - 0.021 = 2.040$				2.04
13. ケーシング立坑用覆工板(φ 2000用)				枚
				= 1
14. スライム処分工				m ³
(日推協、立坑編より)				= 1.200
				1.20
15. 舗装版破碎工 t=0.03m				m ²
$1.100 \times 0.911 / 2 \times 8 = 4.013$				4.01
16. 殻運搬処理				m ³
$1.100 \times 0.912 / 2 \times 8 \times 0.030 = 0.120$				0.12

土 工 (M1-1 両発進立坑)				
1. 埋戻				
1-1. コンクリート				
	$\pi/4 \times 2.000^2 \times 3.052$	=	9.588	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.10^2 \times \downarrow 0.207+0.130$ $\downarrow 0.337$			
+	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 3.052-0.337$ $\downarrow 2.715$	=	(-)2.671	
管	$\pi/4 \times 0.318^2 \times 0.475 \times 1$	=	(-)0.038	
	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.475 \times 1$	=	(-)0.017	
	計	=	(-)2.726	
V =	9.588 - 2.726	=	6.862	6.86 m ³
1-2. RC-40				
	$\pi/4 \times 2.024^2 \times 1.330$	=	4.279	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 1.50-0.13-0.035-0.15-0.30$ $\downarrow 0.885$			
+	$\pi/8 \times (1.05^2 + 0.82^2) \times 0.30$ $\downarrow 0.13+0.035+0.150$			
+	$\pi/4 \times 0.82^2 \times (0.315 - 0.17)$	=	(-)1.052	
V =	4.279 - 1.052	=	3.227	3.23 m ³
2. 残土処分				
	$\pi/4 \times 2.024^2 \times (5.552 - 0.03)$	=	17.767	17.77 m ³
3. 表層工 (仮復旧) 密粒度アスコン t=0.03m				
	$1.100 \times 0.911 / 2 \times 8$	=	4.008	4.01 m ²

M3-1 両到達立坑 築造工集計表(ケーシング立坑)					
名 称	種 別	単位	数 量		摘 要
試掘工	φ 1500	箇所	1		
舗装版破碎工		m ²	2.39		
殻運搬処理		m ³	0.07		
ケーシング長 (参考割付)	φ 1500	m	4.30		
	先端ケーシング N=1本	m	2.40		
	中間ケーシング N=0本	m	—		
	最終ケーシング N=1本	m	1.90		
	仮設ケーシング N=1本	m	(2.00)		
	総重量	t	3.35		
圧入・掘削・積込工	粘性土(N≤5)	m	2.55		
	粘性土(5<N≤30)	m	—		
	砂質土(N≤30)	m	1.01		
	砂質土(30<N≤50)	m	—		
	礫質土(N≤30)	m	1.58		
	礫質土(30<N≤50)	m	—		
	(計)	(m)	(5.14)		
圧入深		m	5.34		
ケーシング引抜き工		m	0.90		
機械設置・撤去工		箇所	1		
ケーシング溶接工		m	4.70		
底盤コンクリート築造工	30-18-25BB	m ³	1.80		
仮設ケーシング		回	1		
〃		(t)	(1.35)		
鏡切り		m	0.00		
ケーシング切断工		m	10.14		
スクラップ(撤去)		t	0.65		
埋殺しケーシング		t	1.36		
ケーシング立坑用覆工板	φ 2000用	枚	1		
スライム処分工		m ³	1.20		
土 工					
埋 戻	コンクリート	m ³	2.35		
〃	RC-40	m ³	1.37		
残土処分		m ³	9.33		
表層工	再生密粒度As(13) t=30	m ²	2.39		
舗装復旧工		式	1		別途

試掘工 (M3-1 両到達立坑)					
1. 舗装切断工	t=0.05m				
	(日推協 立坑編 P83より)	=	6.000	6.00	m
2. 舗装版破碎	t=0.05m				
	0.850 × 0.704 / 2 × 8	=	2.394	2.39	m ²
3. 掘削工	h=1.45m				
	0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 1.450	=	3.471	3.47	m ³
4. 埋戻工	購入土 h=0.50m				
	0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 0.500	=	1.197	1.20	m ³
5. 埋戻工	RC-40 h=0.97m				
	0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 0.970	=	2.322	2.32	m ³
6. 表層工 (仮復旧)	密粒度アスコン t=0.03m				
	0.850 × 0.704 / 2 × 8	=	2.394	2.39	m ²
7. 残土処分					
	掘削土 3.471	=	3.471	3.47	m ³
8. 殻運搬処理					
	0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 0.050	=	0.120	0.12	m ³

<u>M3-1 両到達立坑</u>					
1. ケーシング長(φ 1500)				= 4.300	4.30 m
(参考割付) 先端ケーシング	L= 2.40m	2.40 ×	1 × 0.466t/m	= 1.118t	
中間ケーシング	L= 0.00m	0.00 ×	0 × 0.466t/m	= 0.000t	
最終ケーシング	L= 1.90m	1.90 ×	1 × 0.466t/m	= 0.885t	
仮設ケーシング	L= 2.00m			= 1.350t	
			計	= 3.353t	
2. 圧入・掘削・積込工					
2-1. 粘性土(N≤5)				= 2.550	2.55 m
2-2. 粘性土(5<N≤30)				= -	- m
2-3. 砂質土(N≤30)				= 1.014	1.01 m
2-4. 砂質土(30<N≤50)				= -	- m
2-5. 礫質土(N≤30)				= 1.580	1.58 m
2-6. 礫質土(30<N≤50)				= -	- m
			計	= 5.144	5.14 m
3. 圧入深					
5.144 + 0.200				= 5.344	5.34 m
4. ケーシング引抜き工				= 0.900	0.90 m
5. 機械設置・撤去工				= 1	1 箇所
6. ケーシング溶接工					
(日推協、立坑編より P.155)	4.700 m	×	箇所 1	= 4.700	4.70 m
7. 底盤コンクリート築造工 (30-18-25BB)					
(日推協、立坑編より P.147)				= 1.800	1.80 m ³
8. 仮設ケーシング					
φ 1,500 H=2.000m				= 1	1 回
				= 1.350	1.35 t

9. 鏡切り				
推進管の鏡切りは推進工にて計上				= -
	$\downarrow L = 0.316$			
	$\{(0.216 + 0.10) \times \pi + 0.316 \times 2\} \times 0$			= -
	$\downarrow L = 0.000$			
	$\{(0.000 + 0.00) \times \pi + 0.000 \times 2\} \times 0$			= -
合計				= 0.000
				m 0.00
10. ケーシング切断工				
	$\pi \times 1.500 + (1.500 - 0.144) \times 4$			= 10.136
				m 10.14
11. スクラップ(撤去)				
ケーシング	$1.356 \times 0.466 \text{ t/m}$			= 0.632
鏡切り	$\pi/4 \times (0.216 + 0.10)^2 \times \{0.466 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 1.512)\} \times 2$			= 0.015
鏡切り	$\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.466 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 1.512)\} \times 0$			= -
鏡切り	$\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.466 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 1.512)\} \times 0$			= -
合計				= 0.647
				t 0.65
12. 埋殺しケーシング				
	$(4.300 - 1.356) \times 0.466 \text{ t/m} - 0.015$			= 1.357
				t 1.36
13. ケーシング立坑用覆工板(φ 1500用)				
				= 1
				枚 1
14. スライム処分工				
(日推協、立坑編より)				= 1.200
				m ³ 1.20
15. 舗装版破碎工 t=0.03m				
	$0.850 \times 0.704 / 2 \times 8$			= 2.394
				m ² 2.39
16. 殻運搬処理				
	$0.850 \times 0.704 / 2 \times 8 \times 0.030$			= 0.072
				m ³ 0.07

土 工 (M3-1 両到達立坑)				
1. 埋戻				
1-1. コンクリート				
	$\pi/4 \times 1.500^2 \times 2.644$	=	4.672	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.10^2 \times \downarrow 0.025+0.130$ $\downarrow 0.155$			
+	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 2.644-0.155$ $\downarrow 2.489$	=	(-)2.303	
管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.225 \times 2$	=	(-)0.016	
	$\pi/4 \times \quad \times \quad \times$	=		
		計	= (-)2.319	
V =	4.672 - 2.319	=	2.353	2.35 m ³
1-2. RC-40				
	$\pi/4 \times 1.524^2 \times 1.330$	=	2.426	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 1.50-0.13-0.009-0.10-0.45$ $\downarrow 0.811$			
+	$\pi/8 \times (1.05^2 + 0.82^2) \times 0.45$ $\downarrow 0.13+0.009+0.100$			
+	$\pi/4 \times 0.82^2 \times (0.239 - 0.17)$	=	(-)1.052	
V =	2.426 - 1.052	=	1.374	1.37 m ³
2. 残土処分				
	$\pi/4 \times 1.524^2 \times (5.144 - 0.03)$	=	9.329	9.33 m ³
3. 表層工 (仮復旧) 密粒度アスコン t=0.03m				
	$0.850 \times 0.704 / 2 \times 8$	=	2.394	2.39 m ²

M5-1 両発進立坑 築造工集計表(ケーシング立坑)					
名 称	種 別	単位	数 量		摘 要
試掘工	φ 2000	箇所	1		
舗装版破碎工		m ²	4.01		
殻運搬処理		m ³	0.12		
ケーシング長 (参考割付)	φ 2000	m	4.30		
	先端ケーシング N=1本	m	2.40		
	中間ケーシング N=0本	m	—		
	最終ケーシング N=1本	m	1.90		
	仮設ケーシング N=1本	m	(2.00)		
	総重量	t	4.75		
圧入・掘削・積込工	粘性土(N≤5)	m	1.97		
	粘性土(5<N≤30)	m	—		
	砂質土(N≤30)	m	3.17		
	砂質土(30<N≤50)	m	—		
	礫質土(N≤30)	m	—		
	礫質土(30<N≤50)	m	—		
	(計)	(m)	(5.14)		
圧入深		m	5.34		
ケーシング引抜き工		m	0.90		
機械設置・撤去工		箇所	1		
ケーシング溶接工		m	6.30		
底盤コンクリート築造工	30-18-25BB	m ³	3.10		
仮設ケーシング		回	1		
〃		(t)	(2.10)		
鏡切り		m	0.00		
ケーシング切断工		m	11.71		
スクラップ(撤去)		t	0.85		
埋殺しケーシング		t	1.80		
ケーシング立坑用覆工板	φ 2000用	枚	1		
スライム処分工		m ³	1.20		
土 工					
埋 戻	コンクリート	m ³	5.96		
〃	RC-40	m ³	3.27		
残土処分		m ³	16.45		
表層工	再生密粒度As(13) t=30	m ²	4.01		
舗装復旧工		式	1		別途

試掘工 (M5-1 両発進立坑)					
1. 舗装切断工	t=0.05m				
	(日推協 立坑編 P83より)	=	7.500	7.50	m
2. 舗装版破碎	t=0.05m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8	=	4.008	4.01	m ²
3. 掘削工	h=1.45m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 1.450	=	5.812	5.81	m ³
4. 埋戻工	購入土 h=0.50m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.500	=	2.004	2.00	m ³
5. 埋戻工	RC-40 h=0.97m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.970	=	3.888	3.89	m ³
6. 表層工 (仮復旧)	密粒度アスコン t=0.03m				
	1.100 × 0.911 / 2 × 8	=	4.008	4.01	m ²
7. 残土処分					
	掘削土 5.812	=	5.812	5.81	m ³
8. 殻運搬処理					
	1.100 × 0.911 / 2 × 8 × 0.050	=	0.200	0.20	m ³

<u>M5-1 両発進立坑</u>					
1. ケーシング長(φ 2000)				= 4.300	4.30 m
(参考割付) 先端ケーシング	L= 2.40m	2.40 ×	1 × 0.615t/m	= 1.476t	
中間ケーシング	L= 0.00m	0.00 ×	0 × 0.615t/m	= 0.000t	
最終ケーシング	L= 1.90m	1.90 ×	1 × 0.615t/m	= 1.169t	
仮設ケーシング	L= 2.00m			= 2.100t	
			計	= 4.745t	
2. 圧入・掘削・積込工					
2-1. 粘性土(N≤5)				= 1.970	1.97 m
2-2. 粘性土(5<N≤30)				= -	- m
2-3. 砂質土(N≤30)				= 3.173	3.17 m
2-4. 砂質土(30<N≤50)				= -	- m
2-5. 礫質土(N≤30)				= -	- m
2-6. 礫質土(30<N≤50)				= -	- m
			計	= 5.143	5.14 m
3. 圧入深					
5.143 + 0.200				= 5.343	5.34 m
4. ケーシング引抜き工				= 0.900	0.90 m
5. 機械設置・撤去工				= 1	1 箇所
6. ケーシング溶接工					
(日推協、立坑編より P.155)	6.300 m	×	箇所 1	= 6.300	6.30 m
7. 底盤コンクリート築造工 (30-18-25BB)					
(日推協、立坑編より P.147)				= 3.100	3.10 m ³
8. 仮設ケーシング					
φ 2,000 H=2.000m				= 1	1 回
				= 2.100	2.10 t

9. 鏡切り				
推進管の鏡切りは推進工にて計上				= -
	$\downarrow L = 0.316$			
	$\{(0.216 + 0.10) \times \pi + 0.316 \times 2\} \times 0$			= -
	$\downarrow L = 0.000$			
	$\{(0.000 + 0.00) \times \pi + 0.000 \times 2\} \times 0$			= -
合計				= 0.000
				m 0.00
10. ケーシング切断工				
	$\pi \times 2.000 + (1.500 - 0.143) \times 4$			= 11.711
				m 11.71
11. スクラップ(撤去)				
ケーシング	$1.357 \times 0.615 \text{ t/m}$			= 0.835
鏡切り	$\pi/4 \times (0.216 + 0.10)^2 \times \{0.615 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 2.012)\} \times 2$			= 0.015
鏡切り	$\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.615 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 2.012)\} \times 0$			= -
鏡切り	$\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.615 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 2.012)\} \times 0$			= -
合計				= 0.850
				t 0.85
12. 埋殺しケーシング				
	$(4.300 - 1.357) \times 0.615 \text{ t/m} - 0.015$			= 1.795
				t 1.80
13. ケーシング立坑用覆工板(φ 2000用)				
				= 1
				枚 1
14. スライム処分工				
	(日推協、立坑編より)			= 1.200
				m ³ 1.20
15. 舗装版破碎工 t=0.03m				
	$1.100 \times 0.911 / 2 \times 8$			= 4.013
				m ² 4.01
16. 殻運搬処理				
	$1.100 \times 0.911 / 2 \times 8 \times 0.030$			= 0.120
				m ³ 0.12

土 工 (M5-1 両発進立坑)				
1. 埋戻				
1-1. コンクリート				
	$\pi/4 \times 2.000^2 \times 2.643$	=	8.303	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.10^2 \times \downarrow 0.108+0.130$ $\downarrow 0.238$			
+	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 2.643-0.238$ $\downarrow 2.405$	=	(-)2.309	
管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.475 \times 2$	=	(-)0.035	
	$\pi/4 \times \quad \times \quad \times$	=		
		計	= (-)2.344	
V =	8.303 - 2.344	=	5.959	5.96 m ³
1-2. RC-40				
	$\pi/4 \times 2.024^2 \times 1.330$	=	4.279	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 1.50-0.13-0.025-0.15-0.60$ $\downarrow 0.595$			
+	$\pi/8 \times (1.05^2 + 0.82^2) \times 0.60$ $\downarrow 0.13+0.025+0.150$			
+	$\pi/4 \times 0.82^2 \times (0.305 - 0.17)$	=	(-)1.005	
V =	4.279 - 1.005	=	3.274	3.27 m ³
2. 残土処分				
	$\pi/4 \times 2.024^2 \times (5.143 - 0.03)$	=	16.451	16.45 m ³
3. 表層工 (仮復旧) 密粒度アスコン t=0.03m				
	$1.100 \times 0.911 / 2 \times 8$	=	4.008	4.01 m ²

M7-1 両到達立坑 築造工集計表(ケーシング立坑)					
名 称	種 別	単位	数 量		摘 要
試掘工	φ 1500	箇所	1		
舗装版破碎工		m ²	2.39		
殻運搬処理		m ³	0.07		
ケーシング長 (参考割付)	φ 1500	m	5.50		
	先端ケーシング N=1本	m	2.40		
	中間ケーシング N=1本	m	2.40		
	最終ケーシング N=1本	m	0.70		
	仮設ケーシング N=1本	m	(2.00)		
	総重量	t	3.91		
圧入・掘削・積込工	粘性土(N≤5)	m	3.31		
	粘性土(5<N≤30)	m	-		
	砂質土(N≤30)	m	3.00		
	砂質土(30<N≤50)	m	-		
	礫質土(N≤30)	m	-		
	礫質土(30<N≤50)	m	-		
	(計)	(m)	(6.31)		
圧入深		m	6.51		
ケーシング引抜き工		m	0.90		
機械設置・撤去工		箇所	1		
ケーシング溶接工		m	4.70		
底盤コンクリート築造工	30-18-25BB	m ³	1.80		
仮設ケーシング		回	1		
〃		(t)	(1.35)		
鏡切り		m	0.00		
ケーシング切断工		m	10.14		
スクラップ(撤去)		t	0.65		
埋殺しケーシング		t	1.92		
ケーシング立坑用覆工板	φ 2000用	枚	1		
スライム処分工		m ³	1.20		
土 工					
埋 戻	コンクリート	m ³	3.40		
〃	RC-40	m ³	1.36		
残土処分		m ³	11.45		
表層工	再生密粒度As(13) t=30	m ²	2.39		
舗装復旧工		式	1		別途

試掘工 (M7-1 両到達立坑)						
1. 舗装切断工	t=0.05m					
	(日推協 立坑編 P83より)				= 6.000	6.00 m
2. 舗装版破碎	t=0.05m					
	0.850 × 0.704 / 2 × 8				= 2.394	2.39 m ²
3. 掘削工	h=1.45m					
	0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 1.450				= 3.471	3.47 m ³
4. 埋戻工	購入土 h=0.50m					
	0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 0.500				= 1.197	1.20 m ³
5. 埋戻工	RC-40 h=0.97m					
	0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 0.970				= 2.322	2.32 m ³
6. 表層工 (仮復旧)	密粒度アスコン	t=0.03m				
	0.850 × 0.704 / 2 × 8				= 2.394	2.39 m ²
7. 残土処分						
	掘削土 3.471				= 3.471	3.47 m ³
8. 殻運搬処理						
	0.850 × 0.704 / 2 × 8 × 0.050				= 0.120	0.12 m ³

<u>M7-1 両到達立坑</u>					
1. ケーシング長(φ 1500)				= 5.500	5.50 m
(参考割付) 先端ケーシング	L= 2.40m	2.40 ×	1 × 0.466t/m	= 1.118t	
中間ケーシング	L= 2.40m	2.40 ×	1 × 0.466t/m	= 1.118t	
最終ケーシング	L= 0.70m	0.70 ×	1 × 0.466t/m	= 0.326t	
仮設ケーシング	L= 2.00m			= 1.350t	
				計 = 3.912t	
2. 圧入・掘削・積込工					
2-1. 粘性土(N≤5)				= 3.310	3.31 m
2-2. 粘性土(5<N≤30)				= -	- m
2-3. 砂質土(N≤30)				= 2.998	3.00 m
2-4. 砂質土(30<N≤50)				= -	- m
2-5. 礫質土(N≤30)				= -	- m
2-6. 礫質土(30<N≤50)				= -	- m
				計 = 6.308	6.31 m
3. 圧入深					
6.308 + 0.200				= 6.508	6.51 m
4. ケーシング引抜き工				= 0.900	0.90 m
5. 機械設置・撤去工				= 1	1 箇所
6. ケーシング溶接工					
(日推協、立坑編より P.155)	4.700 m	×	箇所 1	= 4.700	4.70 m
7. 底盤コンクリート築造工 (30-18-25BB)					
(日推協、立坑編より P.147)				= 1.800	1.80 m ³
8. 仮設ケーシング					
φ 1,500 H=2.000m				= 1	1 回
				= 1.350	1.35 t

9. 鏡切り				
推進管の鏡切りは推進工にて計上				= -
	$\downarrow L = 0.316$			
	$\{(0.216 + 0.10) \times \pi + 0.316 \times 2\} \times 0$			= -
	$\downarrow L = 0.000$			
	$\{(0.000 + 0.00) \times \pi + 0.000 \times 2\} \times 0$			= -
合計				= 0.000
				m
				0.00
10. ケーシング切断工				
	$\pi \times 1.500 + (1.500 - 0.144) \times 4$			= 10.136
				m
				10.14
11. スクラップ(撤去)				
ケーシング	$1.356 \times 0.466 \text{ t/m}$			= 0.632
鏡切り	$\pi/4 \times (0.216 + 0.10)^2 \times \{0.466 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 1.512)\} \times 2$			= 0.015
鏡切り	$\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.466 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 1.512)\} \times 0$			= -
鏡切り	$\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.466 \text{ t/m}$			
	$/ (\pi \times 1.512)\} \times 0$			= -
合計				= 0.647
				t
				0.65
12. 埋殺しケーシング				
	$(5.500 - 1.356) \times 0.466 \text{ t/m} - 0.015$			= 1.916
				t
				1.92
13. ケーシング立坑用覆工板(φ 1500用)				
				= 1
				枚
				1
14. スライム処分工				
(日推協、立坑編より)				= 1.200
				m ³
				1.20
15. 舗装版破碎工 t=0.03m				
	$0.850 \times 0.704 / 2 \times 8$			= 2.394
				m ²
				2.39
16. 殻運搬処理				
	$0.850 \times 0.704 / 2 \times 8 \times 0.030$			= 0.072
				m ³
				0.07

土 工 (M7-1 両到達立坑)				
1. 埋戻				
1-1. コンクリート				
	$\pi/4 \times 1.500^2 \times 3.808$	=	6.729	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.10^2 \times \downarrow 0.025+0.130$ $\downarrow 0.155$			
+	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 3.808-0.155$ $\downarrow 3.653$	=	(-)3.310	
管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.225 \times 2$	=	(-)0.016	
	$\pi/4 \times \quad \times \quad \times$	=		
	計	=	(-)3.326	
V =	6.729 - 3.326	=	3.403	3.40 m ³
1-2. RC-40				
	$\pi/4 \times 1.524^2 \times 1.330$	=	2.426	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 1.50-0.13-0.023-0.05-0.45$ $\downarrow 0.847$			
+	$\pi/8 \times (1.05^2 + 0.82^2) \times 0.45$ $\downarrow 0.13+0.023+0.050$			
+	$\pi/4 \times 0.82^2 \times (0.203 - 0.17)$	=	(-)1.064	
V =	2.426 - 1.064	=	1.362	1.36 m ³
2. 残土処分				
	$\pi/4 \times 1.524^2 \times (6.308 - 0.03)$	=	11.452	11.45 m ³
3. 表層工 (仮復旧) 密粒度アスコン t=0.03m				
	$0.850 \times 0.704 / 2 \times 8$	=	2.394	2.39 m ²

M8-1 発進立坑 築造工集計表(ケーシング立坑)					
名 称	種 別	単位	数 量		摘 要
試掘工	φ 2000	箇所	1		
舗装版破碎工		m ²	4.01		
殻運搬処理		m ³	0.12		
ケーシング長 (参考割付)	φ 2000	m	3.70		
	先端ケーシング N=1本	m	2.40		
	中間ケーシング N=0本	m	—		
	最終ケーシング N=1本	m	1.30		
	仮設ケーシング N=1本	m	(2.00)		
	総重量	t	4.38		
圧入・掘削・積込工	粘性土(N≤5)	m	1.75		
	粘性土(5<N≤30)	m	—		
	砂質土(N≤30)	m	2.74		
	砂質土(30<N≤50)	m	—		
	礫質土(N≤30)	m	—		
	礫質土(30<N≤50)	m	—		
	(計)	(m)	(4.49)		
圧入深		m	4.69		
ケーシング引抜き工		m	0.90		
機械設置・撤去工		箇所	1		
ケーシング溶接工		m	6.30		
底盤コンクリート築造工	30-18-25BB	m ³	3.10		
仮設ケーシング		回	1		
〃		(t)	(2.10)		
鏡切り		m	0.00		
ケーシング切断工		m	11.93		
スクラップ(撤去)		t	0.88		
埋殺しケーシング		t	1.40		
ケーシング立坑用覆工板	φ 2000用	枚	1		
スライム処分工		m ³	1.20		
土 工					
埋 戻	コンクリート	m ³	4.49		
〃	RC-40	m ³	3.28		
残土処分		m ³	14.35		
表層工	再生密粒度As(13) t=30	m ²	4.01		
舗装復旧工		式	1		別途

試掘工 (M8-1 発進立坑)					
1. 舗装切断工	t=0.05m				
	(日推協 立坑編 P83より)		=	7.500	7.50 m
2. 舗装版破碎	t=0.05m				
	1.100	×	0.911 / 2	×	8 = 4.008
					4.01 m ²
3. 掘削工	h=1.45m				
	1.100	×	0.911 / 2	×	8 × 1.450 = 5.812
					5.81 m ³
4. 埋戻工	購入土 h=0.50m				
	1.100	×	0.911 / 2	×	8 × 0.500 = 2.004
					2.00 m ³
5. 埋戻工	RC-40 h=0.97m				
	1.100	×	0.911 / 2	×	8 × 0.970 = 3.888
					3.89 m ³
6. 表層工 (仮復旧)	密粒度アスコン t=0.03m				
	1.100	×	0.911 / 2	×	8 = 4.008
					4.01 m ²
7. 残土処分					
	掘削土		5.812	=	5.812
					5.81 m ³
8. 殻運搬処理					
	1.100	×	0.911 / 2	×	8 × 0.050 = 0.200
					0.20 m ³

<u>M8-1 発進立坑</u>					
1. ケーシング長(φ 2000)				= 3.700	3.70 m
(参考割付) 先端ケーシング	L= 2.40m	2.40 ×	1 ×	0.615t/m = 1.476t	
中間ケーシング	L= 0.00m	0.00 ×	0 ×	0.615t/m = 0.000t	
最終ケーシング	L= 1.30m	1.30 ×	1 ×	0.615t/m = 0.800t	
仮設ケーシング	L= 2.00m			= 2.100t	
				計 = 4.376t	
2. 圧入・掘削・積込工					
2-1. 粘性土(N≤5)				= 1.750	1.75 m
2-2. 粘性土(5<N≤30)				= -	- m
2-3. 砂質土(N≤30)				= 2.739	2.74 m
2-4. 砂質土(30<N≤50)				= -	- m
2-5. 礫質土(N≤30)				= -	- m
2-6. 礫質土(30<N≤50)				= -	- m
				計 = 4.489	4.49 m
3. 圧入深					
4.489 + 0.200				= 4.689	4.69 m
4. ケーシング引抜き工				= 0.900	0.90 m
5. 機械設置・撤去工				= 1	1 箇所
6. ケーシング溶接工					
(日推協、立坑編より P.155)	6.300 m	×	箇所 1	= 6.300	6.30 m
7. 底盤コンクリート築造工 (30-18-25BB)					
(日推協、立坑編より P.147)				= 3.100	3.10 m ³
8. 仮設ケーシング					
φ 2,000 H=2.000m				= 1	1 回
				= 2.100	2.10 t

9. 鏡切り				
推進管の鏡切りは推進工にて計上				= -
$\downarrow L = 0.316$ $\{(0.216 + 0.10) \times \pi + 0.316 \times 2\} \times 0 = -$				
$\downarrow L = 0.000$ $\{(0.000 + 0.00) \times \pi + 0.000 \times 2\} \times 0 = -$				m
合計				= 0.000
				0.00
10. ケーシング切断工				m
$\pi \times 2.000 + (1.500 - 0.089) \times 4 = 11.927$				11.93
11. スクラップ(撤去)				
ケーシング $1.411 \times 0.615 \text{ t/m} = 0.868$				
鏡切り $\pi/4 \times (0.216 + 0.10)^2 \times \{0.615 \text{ t/m} / (\pi \times 2.012)\} \times 1 = 0.008$				
鏡切り $\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.615 \text{ t/m} / (\pi \times 2.012)\} \times 0 = -$				
鏡切り $\pi/4 \times (0.000 + 0.00)^2 \times \{0.615 \text{ t/m} / (\pi \times 2.012)\} \times 0 = -$				t
合計				= 0.876
				0.88
12. 埋殺しケーシング				t
$(3.700 - 1.411) \times 0.615 \text{ t/m} - 0.008 = 1.400$				1.40
13. ケーシング立坑用覆工板(φ 2000用)				枚
				= 1
14. スライム処分工				m ³
(日推協、立坑編より)				= 1.200
				1.20
15. 舗装版破碎工 t=0.03m				m ²
$1.100 \times 0.911 / 2 \times 8 = 4.013$				4.01
16. 殻運搬処理				m ³
$1.100 \times 0.911 / 2 \times 8 \times 0.030 = 0.120$				0.12

土 工 (M8-1 発進立坑)				
1. 埋戻				
1-1. コンクリート				
	$\pi/4 \times 2.000^2 \times 1.989$	=	6.249	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.10^2 \times \downarrow 0.053+0.130$ $\downarrow 0.183$			
+	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 1.989-0.183$ $\downarrow 1.806$	=	(-)1.738	
管	$\pi/4 \times 0.216^2 \times 0.475 \times 1$	=	(-)0.017	
	$\pi/4 \times \quad \times \quad \times$	=		
		計	= (-)1.755	
V =	6.249 - 1.755	=	4.494	4.49 m ³
1-2. RC-40				
	$\pi/4 \times 2.024^2 \times 1.330$	=	4.279	
(控除分)				
マンホール	$\pi/4 \times 1.05^2 \times \downarrow 1.50-0.13-0.026-0.15-0.60$ $\downarrow 0.594$			
+	$\pi/8 \times (1.05^2 + 0.82^2) \times 0.60$ $\downarrow 0.13+0.026+0.150$			
+	$\pi/4 \times 0.82^2 \times (0.306 - 0.17)$	=	(-)1.004	
V =	4.279 - 1.004	=	3.275	3.28 m ³
2. 残土処分				
	$\pi/4 \times 2.024^2 \times (4.489 - 0.03)$	=	14.347	14.35 m ³
3. 表層工 (仮復旧) 密粒度アスコン t=0.03m				
	$1.100 \times 0.911 / 2 \times 8$	=	4.008	4.01 m ²

1号組立マンホール設置工 集計表

工 種	名 称	種 別	算 式	単位	数 量
1号組立マンホール 設置工	人孔鉄蓋	受枠共 T-25		組	5
		〃 T-14		組	-
	底 版			個	5
	躯体ブロック	H=600		個	-
		H=900	Ⅱ種	個	1
		H=1200		個	1
		H=1500		個	2
		H=1800		個	1
	直 壁	H=300		個	-
		H=600		個	-
		踊り場付 H=600		個	-
		H=900		個	-
		H=1200		個	1
		H=1500		個	1
		H=1800		個	4
	斜 壁	H=300		個	1
		H=450		個	2
		H=600		個	2
	調整リング	H=50		個	1
		H=100		個	1
		H=150		個	3
	調整金具	H=25		個	3
		H=45		個	2
	調整モルタル		$\pi/4 \times (0.82^2 - 0.60^2) \times 0.118 = 0.029$	m ³	0.03
	据付工	H≤3.0m以下		箇所	-
		H=3.0～4.0m		箇所	3
		H=4.0～5.0m		箇所	2
		H=5.0m～		箇所	-
	底部工			箇所	5
	中間スラブ		FRP製	箇所	-
	削孔工	φ 200	VP(外径 φ 216)	箇所	4
		φ 150	PRP(外径 φ 165)	箇所	8
	高さ調整コンクリート	コンクリート (18-8-25BB)	$\pi/4 \times 1.10^2 \times 0.103 = 0.098$	m ³	0.10
		コンクリート (18-8-40BB)	$\pi/4 \times 1.10^2 \times 0.315 = 0.299$	m ³	0.30
		高さ調整型枠	$\pi \times 1.10 \times 0.418 = 1.445$	m ²	1.45
	転落防止用梯子			組	5

1号組立マンホール設置工 数量計算書

底部工(1号組立マンホール用)				1箇所当り
下流側φ300 上流側φ200				
1. インバートコンクリート (18-8-40BB)				
$\pi/4 \times 0.90^2 \times (0.17 + 0.25 / 2)$ $+ \pi/4 \times 0.50^2 \times 0.13$ $- \pi/8 \times 0.25^2 \times 0.90$				m^3
= 0.191				0.19
2. モルタル上塗り				
$\pi/4 \times 0.90^2 - 0.25 \times 0.90$ $+ \pi \times 0.25 / 2 \times 0.90$				m^2
= 0.765				0.77
下流側φ200 上流側φ200				
1. インバートコンクリート (18-8-40BB)				
$\pi/4 \times 0.90^2 \times (0.17 + 0.20 / 2)$ $+ \pi/4 \times 0.50^2 \times 0.13$ $- \pi/8 \times 0.20^2 \times 0.90$				m^3
= 0.183				0.18
2. モルタル上塗り				
$\pi/4 \times 0.90^2 - 0.20 \times 0.90$ $+ \pi \times 0.20 / 2 \times 0.90$				m^2
= 0.739				0.74
下流側φ200 上流側φ150				
1. インバートコンクリート (18-8-40BB)				
$\pi/4 \times 0.90^2 \times (0.17 + 0.175 / 2)$ $+ \pi/4 \times 0.50^2 \times 0.13$ $- \pi/8 \times 0.175^2 \times 0.90$				m^3
= 0.179				0.18
2. モルタル上塗り				
$\pi/4 \times 0.90^2 - 0.175 \times 0.90$ $+ \pi \times 0.175 / 2 \times 0.90$				m^2
= 0.726				0.73

付 帯 工 数 量 集 計 表

工 種	種 別	細 別	算 式	単 位	数 量
区画線復旧工	白色, 実線	W=30cm		m	73.7
	〃	W=45cm		m	17.3
	〃	W=45cm		m	24.0
	文字			m	28.4

区 画 線 工 数 量 調 書						
名 称	位 置				数 量	摘 要
	路線	自	至	左・右		
白色, 実線, 幅30cm						
白線					52.8 m	
停止線					3.2 m	
横断予告線					17.7 m	
				計	73.7 m	
白色, 実線, 幅45cm						
白線					14.8 m	
停止線					2.5 m	
				計	17.3 m	
白色, 実線, 幅45cm						
横断歩道					24.0 m	
				計	24.0 m	
文字						
止まれ					18.4 m	
自転車					10.0 m	
				計	28.4 m	

取付管推進工数量計算表

鋼製さや管方式 ボーリング方式 一重ケーシング式

名 称	細 別	計 算 式	単位	数量
1. 管材料費	推進延長 L=6.40m			
(1)鋼管	1.0m管 φ 200	$6.40 / 1.00 = 6.400 \div 7$	7 本	7
(2)塩ビ管(プレーンエンド)	4.00m管 VU φ 100	$7.40 / 4$	1.850 本	2
(3)塩ビソケット	VU φ 100	$7.40 / 1.0 = 7.400 \div 7$ 7 - 1	6 個	6
(4)中込スペーサ	VU φ 100	7	7 個	7
2. 鋼管推進工	推進延長 L=6.40m			
(1)鋼管推進工	φ 200		m	6.4
(2)推進機損料	φ 200		m	6.4
(3)器具損料	φ 200		m	6.4
(4)水注入及び排水工			m	6.4
(5)発生土処理工		$0.216^2 \times \pi / 4 \times 6.40$	0.235 m ³	0.2
(6)管内清掃工			箇所	1
3. 推進設備工				
(1)推進設備設置・撤去工	φ 200		回	1
(2)鏡切り工	φ 200	$L = 0.319 \times \pi = 1.000^m$	2 箇所	2
(3)坑口工	φ 200		箇所	2
(4)推進架台工	H鋼300	$L = 1.40 \times 4 + 0.40 \times 4 + 0.50 \times 4 =$ $\times 0.100 =$	t	
4. 管布設工				
(6)塩ビ管挿入工	VU φ 100		7.40 m	7.4
(8)中込注入工		$(0.200^2 \times \pi / 4 - 0.114^2 \times \pi / 4) \times 6.40$	0.136 m ³	0.1
(4)注入設備据付・撤去工	φ 200		箇所	1

数 量 計 算 書

工区：1

工事名：第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

<< 本管 $\phi 150$ >>

工区：1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 本管 φ150 >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
本 管 土 管 工	流用土埋戻工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工B (溝掘り)		m3		23.24 +	126.44 +	64.25 +	-23.24 +	-126.44 +	-64.25
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工C (溝掘り)		m3		440.83			+ -440.83		
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工B (溝掘り)		m3	120	24.72 +	61.54 +	32.17			
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工C (溝掘り)		m3	330	332.25					
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
※流用土数量参照	建設発生土運搬工A		m3							
	建設発生土運搬工B		m3	150	32.46 +	77.28 +	44.29			
	建設発生土運搬工C		m3	450	450.26					
	建設発生土運搬工D		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
本 管 土 留 工	矢板設置撤去工	H=1.5m	m							
	〃	H=2.0m	m							
	〃	H=2.5m	m	193	193.40					
	〃	H=3.0m	m	64	63.90					
	〃	H=3.5m	m	131	83.70 +	34.50 +	12.30			
	〃	H=3.8m	m	107	43.00 +	38.70 +	25.70			
	軽量支保材設置撤去工	1 段	m							
※仮設工数量参照	〃	2 段	m	388	341.00 +	34.50 +	12.30			
	〃	3 段	m	107	43.00 +	38.70 +	25.70			
路 面	表層工 (t=3cm) 車道	w<1.4m	m2	434	339.00 +	62.24 +	32.31			
	〃 歩道	w<1.4m	m2							
	下層路盤工 (t=12cm) 車道(小型)		m2	371	339.00		+ 32.31			
	〃 (t=12cm) 歩道		m2							
	購入土埋戻工A		m3							
	購入土埋戻工B		m3	210				23.24 +	126.44 +	64.25
	購入土埋戻工C		m3	440				440.83		
	購入土埋戻工D		m3							
	購入土埋戻工D		m3							

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 矢板数量計算 >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
φ 200	本 矢板設置撤去工A	H=1.5m	m							
	管 "	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m							
	"	H=3.0m	m							
	"	H=3.5m	m							
	工 矢板設置撤去工B	H=1.5m	m							
	"	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m							
	"	H=3.0m	m							
	"	H=3.5m	m							
	矢板設置撤去工C	H=1.5m	m							
	"	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m							
	"	H=3.0m	m							
	"	H=3.5m	m							
	矢板設置撤去工D	H=1.5m	m							
	"	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m							
	"	H=3.0m	m							
	"	H=3.5m	m							
	軽量支保材設置撤去工	1 段	m							
	"	2 段	m							
	"	3 段	m							
φ 150	本 矢板設置撤去工A	H=1.5m	m							
	管 "	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m							
	"	H=3.0m	m							
	"	H=3.5m	m							
	工 矢板設置撤去工B	H=1.5m	m							
	"	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m	18.4	18.40					
	"	H=3.0m	m	11.2	11.20					
	"	H=3.5m	m	46.8		34.50 +	12.30			
	矢板設置撤去工C	H=1.5m	m							
	"	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m	175.0	175.00					
	"	H=3.0m	m	94.7	94.70					
	"	H=3.5m	m	83.7	83.70					
	"	H=3.8m	m	43.0	43.00					
	矢板設置撤去工D	H=1.5m	m							
	"	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m							
	"	H=3.0m	m							
	"	H=3.5m	m							
	軽量支保材設置撤去工	1 段	m							
	"	2 段	m	429.8	383.00 +	34.50 +	12.30			
	"	3 段	m	43.0	43.00					

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

＜＜ 矢板数量計算 ＞＞

工区：1

[illegible]

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << マンホール副管 >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
外 副 管 工	普通作業員		人							
	特殊作業員		人							
	世話役		人							
	副管90° 支管	φ 150	個							
	90° 曲管	φ 150	個							
	硬質塩化ビニル管 (V U)	φ 150	本							
	接着受ロカラー	φ 150	個							
	コンクリート投	18-8-25	m3							
	型枠工		m2							
	基礎砕石工 (RC-40)	t=20cm	m3							
外 副 管 工	普通作業員		人							
	特殊作業員		人							
	世話役		人							
	副管90° 支管	φ 100	個							
	90° 曲管	φ 100	個							
	硬質塩化ビニル管 (V U)	φ 100	本							
	接着受ロカラー	φ 100	個							
	コンクリート投	18-8-25	m3							
	型枠工		m2							
	基礎砕石工 (RC-40)	t=20cm	m3							
内 副 管 工										
	普通作業員		人							
	特殊作業員		人							
	世話役		人							
	90° 曲管	φ 200	個							
	硬質塩化ビニル管 (V U)	φ 200	本							
	接着受ロカラー	φ 200	個							
	内副管固定バンド	φ 200	個							
内 副 管 工										
	普通作業員		人							
	特殊作業員		人							
	世話役		人							
	90° 曲管	φ 100	個		7					
	硬質塩化ビニル管 (V U)	φ 100	本		1.7					
	接着受ロカラー	φ 100	個		7					
	内副管固定バンド	φ 100	個		14					

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 1号マンホール >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
マン ホ ー ル 材 料	マンホール設置	1 号	箇所	10	10					
	鋳鉄製マンホール蓋一式 T-25	φ 600 梯子付き	組	7	7					
	〃 T-14	φ 600 梯子付き	組	3	3					
	調整部材	M16用	組	10	10					
	無収縮性モルタル	25.0kg	袋	6	6					
	〃	12.5kg	袋	1	1					
	無収縮性モルタル用型枠	φ 600用	組	1	1					
	調整リング 600×50		個	3	3					
	〃 600×100		個	3	3					
	〃 600×150		個	4	4					
	斜壁ブロック 600×900×300	1 号	個	4	4					
	〃 600×900×450	1 号	個	6	6					
	〃 600×900×600	1 号	個							
	直壁ブロック 900×300	1 号	個	1	1					
	〃 900×600	1 号	個	1	1					
	〃 900×900	1 号	個	1	1					
	〃 900×1200	1 号	個	2	2					
	〃 900×1500	1 号	個							
	〃 900×1800	1 号	個							
	〃 (踊り場付) 900×600	1 号	個							
	躯体ブロック 900×600	1 号	個							
	〃 900×900	1 号	個							
	〃 900×1200	1 号	個							
	〃 900×1500	1 号	個							
	〃 900×1800	1 号	個	10	10					
	底版ブロック 有効高 130	1 号	個	10	10					
削 孔 工	削孔費 塩ビ管 φ100	1 号	箇所							
	〃 リブ管 φ150	1 号	箇所	12	12					
	〃 リブ管 φ200	1 号	箇所							
マン ホ ー ル 設 置 工										
	底部工 流出管 φ200	1 号	箇所							
	〃 流出管 φ150	1 号	箇所	10	10					
	据付工 人孔深 3.0m以下	1 号	箇所	7	7					
	〃 人孔深 3.0～4.0m	1 号	箇所	3	3					
	〃 人孔深 4.0～5.0m	1 号	箇所							

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 小口径マンホール >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
マン ホ ー ル 材 料	マンホール設置	小口径φ300	箇所	6	6					
	鋳鉄製マンホール蓋一式 T-25	φ300 梯子なし	組	3	3					
	〃 T-14	φ300 梯子なし	組	3	3					
	調整部材	M12用	組	6	6					
	無収縮性モルタル	25.0kg	袋	1	1					
	〃	12.5kg	袋	1	1					
	無収縮性モルタル用型枠	φ300用	組	1	1					
	調整リング 300×50	小口径φ300	個	6	6					
	斜壁ブロック 300×200	小口径φ300	個	6	6					
	直壁ブロック 300×100	小口径φ300	個							
	〃 300×150	小口径φ300	個	3	3					
	〃 300×300	小口径φ300	個	1	1					
	〃 300×400	小口径φ300	個							
	〃 300×500	小口径φ300	個	4	4					
	〃 300×600	小口径φ300	個	5	5					
	〃 300×900	小口径φ300	個	8	8					
	躯体ブロック 300×370	φ150流出用	個	6	6					
	〃 300×370	φ200流出用	個							
	基礎板 560×70	小口径φ300	個	6	6					
マン ホ ー ル 設 置 工	据付工 人孔深 1.0m以下	小口径φ300	箇所							
	〃 人孔深 1.5m以下	小口径φ300	箇所							
	〃 人孔深 2.0m以下	小口径φ300	箇所							
	〃 人孔深 2.5m以下	小口径φ300	箇所	2	2					
	〃 人孔深 3.0m以下	小口径φ300	箇所	2	2					
	〃 人孔深 3.5m以下	小口径φ300	箇所							
	〃 人孔深 4.0m以下	小口径φ300	箇所	2	2					
	マンホール基礎工A	小口径φ300	箇所	2	2					
	マンホール基礎工B	小口径φ300	箇所	1	1					
	マンホール基礎工C	小口径φ300	箇所	2	2					
	マンホール基礎工D	小口径φ300	箇所	1	1					

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

< 塩ビマンホール >>

工区：1

[illegible]

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 樹及び取付管 >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
樹設置及び取付管布設工	樹設置及び取付管布設工		箇所	38	35 +	3				
	埋設標識シート	幅150mm	m	124.7	119.28 +	5.42				
	硬質塩化ビニル管（VU）	φ150×4000	本							
	〃	φ100×4000	本		29 +	2				
	塩ビ管用90° 支管	φ150	個							
	〃	φ100	個		35 +	3				
	ゴム輪受口自在短管（下水道用）	φ150×800	本							
	〃	φ100×800	本		35 +	3				
	接着受口カラー	φ150	個							
	〃	φ100	個		51 +	2				
	60° 自在曲管	φ150	個							
	〃	φ100	個		35 +	3				
	ゴム輪受口片受短管（下水道用）	φ150×800	本							
	〃	φ100×800	本		49 +	5				
	塩ビ製小口径公共汚水樹 標準型	100-150-200	個							
	〃 標準型	100-100-200	個		15					
	〃 トロップ型	100-150-200	個							
	〃 トロップ型	100-100-200	個		20 +	3				
	公共汚水樹蓋一式 塩ビ内はめ型	φ200 標準地用	組		35 +	3				
	〃 塩ビ内はめ型	φ200 傾斜地用	組							
	〃 鋳鉄内はめ型	φ200 標準地用	組							
	〃 鋳鉄内はめ型	φ200 傾斜地用	組							
	〃 鋳鉄保護型	φ200用 T-8	組							
	〃 鋳鉄保護型	φ200用 T-14	組							
	〃 鋳鉄保護型	φ200用 T-25	組							
	硬質塩化ビニル管（VU）	φ200×4000	本		12.0 +	1.7				
	〃	φ150×4000	本							
	〃	φ100×4000	本		-0.9 +	-0.1				
	90° 曲管	φ150	個							
	〃	φ100	個		20 +	3				
	仮止めキャップ（VU）	φ150	本							
	〃	φ100	本							
	汚水樹設置工（塩ビ製）	樹径φ200	箇所	38	35 +	3				
	取付管布設工	φ150	m							
	〃	φ100	m		119.28 +	5.42				
	支管取付工	φ350-φ150	箇所							
	〃	φ150-φ100	箇所		35 +	3				
	取付管布設及び支管取付工		箇所	38	35 +	3				

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数量総括表 << 柵及び取付管 >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
取 付 管 土 工	舗装版切断工	As版 t≤15cm	m	160	155.44 +	3.76				
	〃	As版 15cm<t≤30cm	m							
	〃	Co版 t<20cm	m							
	舗装版破碎工A		m2							
	舗装版直接掘削積込工B t≤10cm		m2	2		1.51				
	〃 10cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工C t≤15cm		m2	64	63.68					
	〃 15cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工D		m2							
	人力舗装版破碎工 t≤4cm		m2							
	〃 4cm<t		m2							
	産業廃棄物処分工A (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工B (As塊)		m3	0		0.08				
	産業廃棄物処分工C (As塊)		m3	3	3.18					
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分量計 (As塊)		m3	3	3.18 +	0.08				
	機械掘削積込工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	機械掘削積込工B (溝掘り)		m3	4	0.02 +	3.58				
	(のり切り)		m3							
	機械掘削積込工C (溝掘り)		m3	110	84.75					
	(のり切り)		m3		26.08					
	機械掘削積込工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	人力掘削積込工		m3	70	61.60 +	7.86				
	砂基礎工 (溝掘り)		m3		13.10 +	0.45				
	(のり切り)		m3		5.63					
	砂基礎工 (溝掘り)		m3		7.79 +	0.94				
	(のり切り)		m3		3.23					
	流用土埋戻工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工B (溝掘り)		m3			1.50			+ -1.50	
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工C (溝掘り)		m3		23.41			+ -23.41		
	(のり切り)		m3		2.49			+ -2.49		
	流用土埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工D (溝掘り)		m3		16.20 +	3.77		+ -16.20 +	-3.77	
	(のり切り)		m3		0.02			+ -0.02		

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 柵及び取付管 >>

工区： 1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
取 付 管 土 工										
	砕石埋戻工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工B (溝掘り)		m3	2	0.01 +	1.51				
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工C (溝掘り)		m3	60	43.50					
	(のり切り)		m3		17.45					
	砕石埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工D (溝掘り)		m3	40	25.88 +	3.12				
	(のり切り)		m3		9.00					
	建設発生土処分工A		m3							
	建設発生土処分工B		m3	7	1.39 +	5.59				
	建設発生土処分工C		m3	124	124.31					
	建設発生土運搬工D		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
※流 用土 数量 参照										
取 付 管 土 留 工										
	矢板設置撤去工	H=1.5m	m							
	〃	H=2.0m	m	45	44.65					
	〃	H=2.5m	m	25	21.89 +	3.01				
	〃	H=3.0m	m	8	7.73					
	〃	H=3.5m	m	1		1.26				
	〃	H=3.8m	m							
	軽量支保材設置撤去工	1 段	m	45	44.65					
	〃	2 段	m	34	29.61 +	4.27				
※仮設 工数量 参照	〃	3 段	m							
路 面										
	表層工 (t=3cm) 車道	w<1.4m	m2	65	63.68 +	1.51				
	〃 歩道	w<1.4m	m2							
	下層路盤工 (t=12cm) 車道(小型)		m2	64	63.68					
	〃 (t=12cm) 歩道		m2							
	購入土埋戻工A		m3							
	購入土埋戻工B		m3	2					1.50	
	購入土埋戻工C		m3	30				25.90		
	購入土埋戻工D		m3							
	購入土埋戻工D		m3	20				16.22 +	3.77	

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数量総括表 << 舗装復旧 >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
路盤工	機械掘削積込工A		m3							
	機械掘削積込工B		m3							
	機械掘削積込工C		m3							
	機械掘削積込工D		m3							
	人力掘削積込工		m3							
	建設発生土処分工A		m3							
	建設発生土処分工B		m3							
	建設発生土処分工C		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
	路盤整正工 起こし有	車道	m2	2650	2200.79 + 225.89 + 105.16 + 120.36					
	” 起こし有	車道(小型)	m2							
	” 起こし有	歩道	m2							
	下層路盤工 (t=12cm)	車道	m2							
	” (t=12cm)	車道(小型)	m2							
	” (t=12cm)	歩道	m2							
	下層路盤工 (t=14cm)	車道	m2							
	” (t=14cm)	車道(小型)	m2							
	” (t=14cm)	歩道	m2							
	上層路盤工 (t=10cm) 車道	車道	m2							
	” (t=10cm) 車道	車道(小型)	m2							
	” (t=10cm) 車道	歩道	m2							
路面本復旧工	舗装版破碎工A		m2							
	舗装版直接掘削積込工B t≤10cm		m2	359	7.20 + 225.89 + 105.16 + 20.36					
	” 10cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工C t≤15cm		m2	2330	2193.59 + 140.72					
	” 15cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工D		m2							
	人力舗装版破碎工 t≤4cm		m2							
	” 4cm<t		m2							
	産業廃棄物処分工A (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工B (As塊)		m3	16	0.36 + 10.02 + 5.26 + 0.62					
	産業廃棄物処分工C (As塊)		m3	117	109.68 + 7.04					
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分量計 (As塊)		m3	133	110.04 + 10.02 + 5.26 + 0.62 + 7.04					
	舗装版切断工	As版 t≤15cm	m							

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

◀ 舖裝復旧 ▶

工区：1

[illegible]

第3処理分区 1号外汚水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 附帯工 >>

工区：1

工種	名 称	規 格	単位	数 量	1-A	1-B	1-C	A別計算	B別計算	C別計算
附 帯 工										
	土間復旧工A	As舗装	箇所	7	5 +	2				
	土間復旧工B	Co舗装	箇所	12	12					
	土間復旧工C	タイル張り	箇所							
地 下 埋 設 物 調 査 試 掘 工	ガードパイプ撤去復旧工	H=0.7m	m							
	地下埋設物調査試掘工		箇所							
	舗装版切断工	As版 t≤15cm	m							
	〃	As版 15cm<t≤30cm	m							
	〃	Co版 t<20cm	m							
	舗装版破碎工A		m2							
	舗装版直接掘削積込工B t≤10cm		m2							
	〃 10cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工C t≤15cm		m2							
	〃 15cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工D		m2							
	人力舗装版破碎工 t≤4cm		m2							
	〃 4cm<t		m2							
	産業廃棄物処分工A (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工B (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工C (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分量計 (As塊)		m3							
	機械掘削積込工A (のり切り)		m3							
	機械掘削積込工B (のり切り)		m3							
	機械掘削積込工C (のり切り)		m3							
	機械掘削積込工D		m3							
	人力掘削積込工		m3							
	砂基礎工		m3							
	砂基礎工		m3							
	碎石埋戻工A (のり切り)		m3							
	碎石埋戻工B (のり切り)		m3							
	碎石埋戻工C (のり切り)		m3							
	碎石埋戻工D (のり切り)		m3							
	碎石埋戻工D (のり切り)		m3							
	建設発生土処分工A (のり切り)		m3							
	建設発生土処分工B (のり切り)		m3							
	建設発生土処分工C (のり切り)		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
	表層工 (t=3cm) 車道	w<1.4m	m2							
	〃 歩道	w<1.4m	m2							
	下層路盤工 (t=12cm)	車道 (小型)	m2							
	〃 (t=12cm) 歩道		m2							

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

流 用 土 数 量 計 算 表

工区：1

工事名：第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

単位：m3

		掘 削 工 (現場)					掘 削 残 土 振 り 分 け											
		本管φ200部 (道路内)		本管φ150部 (道路内)		取付管部 (道路内) (宅地内)		計	本管φ200部 流用対象 処分対象 (道路内) (道路内)		本管φ150部 流用対象 処分対象 (道路内) (道路内)		取付管部				計	
													流用対象		処分対象		流用	処分
															(道路内)	(宅地内)	対象	対象
機械施工 A								—		—			—	—		—		
機械施工 B		390.0	3.6	8.3	401.9		—	390.0	—	3.6	8.3	—	—	401.9	—			
機械施工 C		940.0	110.0	31.6	1,081.6				940.0			110.0	31.6	1,081.6				
機械施工 D							—		—			—	—		—			
人力施工			30.1		30.1		—		—	30.1		—	—	30.1	—			
計			1,330.0	143.7	39.9	1,513.6		390.0	940.0	33.7	8.3	110.0	31.6	432.0	1,081.6			

単位：m3

		※ 運 搬 工 (現場～仮置場)			
		L= km			計
		本管部		取付管部	
		本管φ200	本管φ150		
機械施工 A					
機械施工 B			390.0	10.0	400.0
機械施工 C					
機械施工 D					
人力施工				30.0	30.0
計			390.0	40.0	430.0

単位：m3

流用対象土の内、処分土量（地山土量） (仮置場～処理場)					
(本管部)		(取付管部)	運搬土量		
対象土量－流用土量		対象土量－	(本管部)		(取付管部)
φ200部	φ150部	流用土量	φ200部	φ150部	
	390.0	7.0			
		-17.3		390.0	40.0
		52.3			
	390.0	40.0		390.0	40.0

	変化率L	変化率C	1/C	L/C
軽質土	1.20	0.90	1.11	1.33
砂質土	1.20	0.90	1.11	1.33
粘性土	1.25	0.90	1.11	1.39

単位：m3

		流 用 土										処 分 土							
		※ 積 込 工 (仮置場内)				※ 運 搬 工 (仮置場～現場)				埋 戻 工 (現場)		※ 積 込 工 (仮置場内)				※ 運 搬 工 (仮置場～処理場)			
		L= km		計		L= km		計		計		L= km		計		L= km			
		本管部	取付管部			本管部	取付管部					本管部	取付管部			本管部	本管φ150	取付管部	計
機械施工 A																	—	—	—
機械施工 B							4.9	4.9		4.4	4.4						—	—	—
機械施工 C							17.3	17.3		15.6	15.6						940.0	140.0	1,080.0
機械施工 D																	—	—	—
人力施工							-22.2	-22.2		-20.0	-20.0						—	—	—
計													390.0	40.0	430.0		390.0	40.0	430.0

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：1A

土留工数量 (本管)		No. 1
------------	--	-------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：1A

土留工数量 (本管)

No. 1

第3处理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

管 布 設 工 数 量 計 算 書 (本 管)

本管径 150 mm

工区：1A

路線名	人孔番号	人孔種別	呼び径φ	区間距離	管路延長		管 材 料												管 基 礎 工														
					管 除 長	布 設 延 長	継 ぎ 手 材								直 管 延 長	片 受 直 管	管 基 礎 工		管 除 長	副 管	基礎 延長	砂基礎 土量	管 基 礎 工										
							可とう製		小口径可とう		副管継手		塩ビMH継手				計	人 孔 外 径					溝 掘り	のり 切り									
							上流側	下流側	上流側	下流側	下流内側	下流外側	自在V型	落差用																			
							φ150	φ150	φ150	φ150	φ150	φ150	上流側	下流側																			
					上流 m 下流 m	φ150 m	個	個	個	個	L=0.50m 個	L=0.50m 個	L=0.27m 個	L=0.06m 個	個	m	L=4.00m 本			m	m	m	m ³	m ³	m ³								
12	M12-3 M12-2	1号 小口径	150	55.80	0.45 0.15	55.20	1				1					2	55.20	14			0.525 0.210		55.07	15.92	15.92								
12	M12-2 M12-1	1号 小口径	150	12.60	0.15 0.45	12.00			1	1						2	12.00	3			0.210 0.525		11.87	3.43	3.43								
12	M12-1 M10-1	1号 1号	150	14.90	0.45 0.45	14.00	1		1							2	14.00	4			0.525 0.525		13.85	4.00	4.00								
10	M10-1 M8-1	1号 1号	150	42.00	0.45 0.45	41.10			1	1						2	41.10	11			0.525 0.525		40.95	11.83	11.83								
11	M11 M10-1	管接続 1号	150	2.70	0.45 0.45	2.25				1						1	2.25	1			0.525 0.525		2.18	0.63	0.63								
S8	M7-1 MS8-2	1号 1号	150	25.30	0.45 0.45	24.40			1				1			2	23.90	6			0.525 0.525		24.25	7.01	7.01								
S8	MS8-2 MS8-1	1号 小口径	150	7.00	0.45 0.15	6.40			1			1				2	6.40	2			0.525 0.210		6.27	1.81	1.81								
S8	MS8-1 M8-1	小口径 1号	150	16.00	0.15 0.45	15.40				1			1			2	14.90	4			0.210 0.525		15.27	4.41	4.41								
6	M6 M6-2	管接続 塩ビ0°	150	18.40	0.15 0.15	18.25											18.25	5			0.159 0.159		18.24	5.27	5.27								
6	M6-2 M6-1	塩ビ0° 小口径	150	8.80	0.15 0.15	8.50					1				1	2	8.23	3			0.210 0.210		8.43	2.44	2.44								
6	M6-1 M5-1	小口径 1号	150	2.40	0.15 0.45	1.80				1			1			2	1.30	1			0.210 0.525		1.67	0.48	0.48								
S7	MS7-2 MS7-1	小口径 1号	150	23.00	0.15 0.45	22.40				1	1					2	22.40	6			0.210 0.525		22.27	6.44	6.44								
S7	MS7-1 MS5-2	1号 1号	150	5.00	0.45 0.45	4.10			1	1						2	4.10	2			0.525 0.525		3.95	1.14	1.14								
S5	MS5-2 MS5-1	1号 1号	150	38.00	0.45 0.45	37.10							1			2	36.60	10			0.525 0.525		36.95	10.68	10.68								
S5	MS5-1 M3-1	1号 1号	150	27.40	0.45 0.45	26.50			1					1		2	26.00	7			0.525 0.525		26.35	7.62	7.62								
4	M4 M3-1	管接続 1号	150	50.70	0.45 0.45	50.25				1						1	50.25	13			0.525 0.525		50.18	14.50	14.50								
S3	MS3-1 M1-1	1号 1号	150	33.00	0.45 0.45	32.10			1				1			2	31.60	8			0.525 0.525		31.95	9.23	9.23								
S1	MS1-1 M1-1	1号 1号	150	43.00	0.45 0.45	42.10			1					1		2	41.60	11			0.525 0.525		41.95	12.12	12.12								
合計				426.00	12.15	413.85	10	7	4	3	7		1		32	410.08	111					411.65	118.96										

管 布 設 工 数 量 (本 管) No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（本管）その1

本管径 150 mm

工区：1A

路線名	人孔番号	呼び径φ	区間距離	道路幅員	土被り	平均土被り	平均掘削深	現況舗装厚	本工事			床均し	埋め戻し控除長						埋め戻し量						残土処分工		
									掘削深	掘削底幅	掘削土量		計画仮舗装厚				基礎高	基礎上幅		碎石			流用土				
													表層	基層	上層	下層				高さ	上幅	土量	高さ	上幅	土量		
		mm	m	m	m	m	0.265	m	m	m	m ³	m ²	m	m	m	m	0.365	m	m	m	m	m ³	m	m	m ³	1.11	
12	M12-3				2.15																						
	M12-2	150	55.80	6.02	2.03	2.090	2.355	0.05	2.31	0.85	109.33	47.43	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	47.18	0.84	0.850	39.63	65.34	
12	M12-2				2.04																						
	M12-1	150	12.60	7.00	2.04	2.040	2.305	0.05	2.26	0.85	24.15	10.71	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	10.46	0.79	0.850	8.26	14.98	
12	M12-1				2.06																						
	M10-1	150	14.90	6.35	2.15	2.105	2.370	0.05	2.32	0.85	29.38	12.67	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	12.28	0.86	0.850	10.56	17.66	
10	M10-1				2.54																						
	M8-1	150	42.00	5.65	2.93	2.735	3.000	0.05	2.95	0.85	105.32	35.70	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	35.32	1.49	0.850	52.62	46.91	
11	M11				1.78																						
	M10-1	150	2.70	6.73	2.07	1.925	2.190	0.05	2.14	0.85	4.91	2.30	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	2.10	0.68	0.850	1.43	3.32	
S8	M7-1				3.16																						
	MS8-2	150	25.30	6.87	2.10	2.630	2.895	0.05	2.85	0.85	61.18	21.51	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	21.12	1.38	0.850	29.15	28.82	
S8	MS8-2				2.12																						
	MS8-1	150	7.00	5.88	2.02	2.070	2.335	0.05	2.29	0.85	13.60	5.95	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	5.70	0.82	0.850	4.67	8.42	
S8	MS8-1				2.03																						
	M8-1	150	16.00	5.25	2.24	2.135	2.400	0.05	2.35	0.85	31.96	13.60	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	13.35	0.89	0.850	11.88	18.77	
6	M6				1.48																						
	M6-2	150	18.40	2.50	2.28	1.880	2.145		2.15	0.85	33.55	15.64					0.365	0.850		1.00	0.850	15.58	0.78	0.850	12.15	20.06	
6	M6-2				2.28																						
	M6-1	150	8.80	2.50	2.35	2.315	2.580		2.58	0.85	19.30	7.48					0.365	0.850		1.00	0.850	7.35	1.22	0.850	8.97	9.34	
6	M6-1				2.36																						
	M5-1	150	2.40	3.00	2.51	2.435	2.700	0.05	2.65	0.85	5.41	2.04	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	1.79	1.19	0.850	2.12	3.06	
S7	MS7-2				2.67																						
	MS7-1	150	23.00	6.25	1.61	2.140	2.405	0.05	2.36	0.85	46.04	19.55	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	19.30	0.89	0.850	17.17	26.98	
S7	MS7-1				2.18																						
	MS5-2	150	5.00	6.25	1.98	2.080	2.345	0.05	2.30	0.85	9.75	4.25	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	3.87	0.83	0.850	3.21	6.19	
S5	MS5-2				2.00																						
	MS5-1	150	38.00	8.65	1.82	1.910	2.175	0.05	2.13	0.85	68.64	32.30	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	31.92	0.66	0.850	21.07	45.25	
S5	MS5-1				2.65																						
	M3-1	150	27.40	5.80	2.75	2.700	2.965	0.05	2.92	0.85	67.89	23.29	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	22.91	1.45	0.850	33.22	31.02	
4	M4				3.13																						
	M3-1	150	50.70	6.03	3.09	3.110	3.375	0.05	3.33	0.85	143.29	43.10	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	42.90	1.86	0.850	79.80	54.71	
S3	MS3-1				3.11																						
	M1-1	150	33.00	6.23	3.19	3.150	3.415	0.05	3.37	0.85	94.39	28.05	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	27.67	1.90	0.850	52.57	36.04	
S1	MS1-1				3.26																						
	M1-1	150	43.00	6.60	3.41	3.335	3.600	0.05	3.55	0.85	129.75	36.55	0.05			0.10	0.365	0.850		1.00	0.850	36.17	2.09	0.850	75.59	45.85	
合計			426.00								997.84											356.97			464.07	482.72	

土工数量（本管）その1 No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（本管）その2 <溝掘り部> 本管径 150 mm 工区：1A

[illegible]

土工数量(本管)その2 <溝掘り部> No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：1A

土工数量(本管)その3 <のり切り部> No.1

67

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区: 1A

路線名	人孔番号	区間距離	平均掘削深	掘削幅 850 550	掘削深による矢板分類 (m)											軽量支保工 w=800mm			備考	
					掘削深															
					H=1.3m	H=1.5m	H=1.8m	H=2.0m	H=2.3m	H=2.5m	H=2.8m	H=3.0m	H=3.3m	H=3.5m	H=3.8m	1 段	2 段	3 段		
					矢板材料長															
		m	m	m	L=1.5m	L=2.0m	L=2.0m	L=2.5m	L=2.5m	L=3.0m	L=3.0m	L=3.5m	L=3.5m	L=4.0m	L=4.0m	1 段 支保工	2 段 支保工	3 段 支保工		
					1 段 支保工				2 段 支保工				3 段 支保工			m	m	m		
12	M12-3																			
	M12-2	55.80	2.355	0.85						55.80							55.80			
12	M12-2																			
	M12-1	12.60	2.305	0.85						12.60							12.60			
12	M12-1																			
	M10-1	14.90	2.370	0.85						14.90							14.90			
10	M10-1																			
	M8-1	42.00	3.000	0.85																
11	M11																			
	M10-1	2.70	2.190	0.85					2.70								2.70			
	M7-1																			
S8	MS8-2	25.30	2.895	0.85								25.30					25.30			
	MS8-2																			
S8	MS8-1	7.00	2.335	0.85						7.00							7.00			
	MS8-1																			
S8	M8-1	16.00	2.400	0.85						16.00							16.00			
6	M6																			
	M6-2	18.40	2.145	0.85					18.40								18.40			
6	M6-2																			
	M6-1	8.80	2.580	0.85						8.80							8.80			
6	M6-1																			
	M5-1	2.40	2.700	0.85						2.40							2.40			
S7	MS7-2																			
	MS7-1	23.00	2.405	0.85						23.00							23.00			
S7	MS7-1																			
	MS5-2	5.00	2.345	0.85						5.00							5.00			
S5	MS5-2																			
	MS5-1	38.00	2.175	0.85					38.00								38.00			
S5	MS5-1																			
	M3-1	27.40	2.965	0.85								27.40					27.40			
4	M4																			
	M3-1	50.70	3.375	0.85										50.70			50.70			
S3	MS3-1																			
	M1-1	33.00	3.415	0.85										33.00			33.00			
S1	MS1-1																			
	M1-1	43.00	3.600	0.85										43.00			43.00			
合計		426.00							59.10	134.30	11.20	52.70		83.70	43.00		341.00	43.00		

土留工数量(本管) No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：1A

管 布 設 工 数 量 (取 付 管)	No. 1
-----------------------	-------

69

土工数量計算書（取付管）その1

取付管径 100 mm

工区：1A

路線名	人孔番号	方向	箇所数	取付管延長 m	取付管延長 計 m	本 土 被 り m	管 掘 削 幅 m	土 工 延 長				現 況 鋪 層 厚 m	平 均 樹 部 m	実 掘 境 界 部 m	削 深 本 管 部 m	平均掘削深			掘 削 幅				掘 削 量		床 均 し m ²	砂 基 礎 高 さ m	仮 舗 装 厚 m																				
								全 体 m	施 工 区 分		機 械 m					全 体 m	人 力 部 m	機 械 部 m	人 力 部		機 械 部		人 力 m ³	機 械 m ³																							
									人 力	延 長									底 幅 m	上 幅 m	底 幅 m	上 幅 m																									
									エ リ ア																																						
			箇所					0.80	宅内部	側溝等																																					
12	M12-3	右	3	2.46	7.38	2.09	0.85	2.34	0.80	0.50	1.30	1.04	0.05	1.800	1.850	1.890	1.845	1.83	1.82	0.80	0.80	0.80	0.80	5.71	4.54	2.50	0.314	0.15																			
	M12-2	左	6	4.56	27.36	2.09	0.85	4.44	0.80	0.50	1.30	3.14	0.05	1.100	1.332	1.890	1.495	1.22	1.56	0.55	0.79	0.55	0.86	6.38	20.72	10.36	0.314	0.15																			
12	M12-2	右																																													
	M12-1	左																																													
12	M12-1	右																																													
	M10-1	左																																													
10	M10-1	右	2	4.00	8.00	2.74	0.85	3.88	0.80	0.40	1.20	2.68	0.05	1.700	1.759	1.890	1.795	1.73	1.77	0.80	0.80	0.80	0.80	3.32	7.59	4.29	0.314	0.15																			
	M8-1	左	4	2.65	10.60	2.74	0.85	2.53	0.80	0.60	1.40	1.13	0.05	1.100	1.538	1.890	1.495	1.32	1.66	0.55	0.81	0.55	0.88	5.03	5.36	2.49	0.314	0.15																			
11	M11	右																																													
	M10-1	左																																													
	M7-1	右	1	5.93	5.93	2.63	0.85	5.81	0.80		0.80	5.01	0.05	1.800	1.812	1.890	1.845	1.81	1.80	0.80	0.80	0.80	0.80	1.16	7.21	4.01	0.314	0.15																			
S8	MS8-2	左	1	2.31	2.31	2.63	0.85	2.19	0.80	0.57	1.37	0.82	0.05	1.900	1.931	1.950	1.925	1.92	1.89	0.80	0.80	0.80	0.80	2.10	1.24	0.66	0.314	0.15																			
S8	MS8-2	右																																													
	MS8-1	左																																													
	MS8-1	右	1	4.10	4.10	2.14	0.85	3.98	0.80	0.73	1.53	2.45	0.05	1.800	1.835	1.890	1.845	1.82	1.81	0.80	0.80	0.80	0.80	2.23	3.55	1.96	0.314	0.15																			
S8	M8-1	左	1	2.15	2.15	2.14	0.85	2.03	0.80	0.57	1.37	0.66	0.05	1.600	1.796	1.890	1.745	1.70	1.79	0.80	0.80	0.80	0.80	1.86	0.95	0.53	0.314	0.15																			
6	M6	右																																													
	M6-2	左	1	1.51	1.51	1.88	0.85	1.39	0.80	0.57	1.37	0.01		1.900	1.880	1.880	1.890	1.89	1.88	0.80	0.80	0.80	0.80	2.07	0.02	0.01	0.314																				
6	M6-2	右																																													
	M6-1	左																																													
6	M6-1	右																																													
	M5-1	左																																													
	MS7-2	右	1	5.45	5.45	2.14	0.85	5.33	0.80		0.80	4.53	0.05	2.300	2.312	2.380	2.340	2.31	2.30	0.80	0.80	0.80	0.80	1.48	8.34	3.62	0.314	0.15																			
S7	MS7-1	左	1	1.80	1.80	2.14	0.85	1.68	0.80		0.80	0.88	0.05	1.400	1.634	1.890	1.645	1.52	1.71	0.80	0.80	0.80	0.80	0.97	1.20	0.70	0.314	0.15																			
S7	MS7-1	右																																													
	MS5-2	左																																													
S5	MS5-2	右																																													
	MS5-1	左																																													
S5	MS5-1	右	1	3.44	3.44	2.70	0.85	3.32	0.80	0.50	1.30	2.02	0.05	2.300	2.324	2.360	2.330	2.31	2.29	0.80	0.80	0.80	0.80	2.40	3.70	1.62	0.314	0.15																			
	M3-1	左																																													
4	M4	右																																													
	M3-1	左	4	5.02	20.08	3.11	0.85	4.90	0.80	0.50	1.30	3.60	0.05	1.400	1.530	1.890	1.645	1.47	1.66	0.80	0.80	0.80	0.80	6.12	19.12	11.52	0.314	0.15																			
	MS3-1	右	1	4.66	4.66	3.15	0.85	4.54	0.80	0.60	1.40	3.14	0.05	2.800	2.825	2.880	2.840	2.81	2.80	0.80	0.80	0.80	0.80	3.15	7.03	2.51	0.314	0.15																			
S3	M1-1	左	3	2.57	7.71	3.15	0.85	2.45	0.80	0.50	1.30	1.15	0.05	2.000	2.032	2.060	2.030	2.02	2.00	0.80	0.80	0.80	0.80	6.30	5.52	2.76	0.314	0.15																			
	MS1-1	右	2	2.52	5.04	3.34	0.85	2.40	0.80	0.50	1.30	1.10	0.05	2.650	2.677	2.700	2.675	2.66	2.64	0.80	0.80	0.80	0.80	5.53	4.65	1.76	0.314	0.15																			
S1	M1-1	左	2	5.08	10.16	3.34	0.85	4.96	0.80	1.00	1.80	3.16	0.05	2.000	2.029	2.080	2.040	2.01	2.00	0.80	0.80	0.80	0.80	5.79	10.11	5.06	0.314	0.15																			
		右																																													
		左																																													
		右																																													
		左																																													
		右																																													
		左																																													
合計			35		127.68						21.64	36.52												61.60	110.85	56.36																					

土工数量（取付管）その1 No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（取付管）その2

取付管径 100 mm

工区：1A

路線名	人孔番号	方向	箇所数	埋戻工										舗装切断		基礎工																
				施工高				底幅		土量								人 力 部					機 械 部									
				人 力 部		機 械 部		人 力 部	機 械 部	人 力 部				機 械 部				上	延	土	溝掘り 土量 m3	のり 切り 土量 m3	上	延	土	溝掘り 土量 m3	のり 切り 土量 m3					
				砕石	流用土	砕石	流用土			機械部が溝掘り		機械部がのり切り		砕石	流用土	砕石	流用土															
				m	m	m	m			m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3															
			箇所	m	m	m	m	m	m	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	幅	長	量	溝掘り 土量 m3	のり 切り 土量 m3	幅	長	量	溝掘り 土量 m3	のり 切り 土量 m3					
12	M12-3	右	3	1.00	0.52	1.00	0.41	0.800	0.800	3.12	1.61			2.50	1.02	6.24		0.800	3.90	0.94	0.94		0.800	3.12	0.75	0.75						
	M12-2	左	6	0.91		1.00	0.15	0.613	0.613			5.00		14.00	1.77	37.68		0.613	7.80	1.88		1.88	0.613	18.84	4.54		4.54					
12	M12-2	右																														
	M12-1	左																														
12	M12-1	右																														
	M10-1	左																														
10	M10-1	右	2	1.00	0.42	1.00	0.36	0.800	0.800	1.92	0.80			4.29	1.54	10.72		0.800	2.40	0.58	0.58		0.800	5.36	1.29	1.29						
	M8-1	左	4	1.00	0.01	1.00	0.25	0.613	0.613			4.00	0.02	3.45	0.72	9.04		0.613	5.60	1.35		1.35	0.613	4.52	1.09		1.09					
	M11	右																														
11	M10-1	左																														
	M7-1	右	1	1.00	0.50	1.00	0.39	0.800	0.800	0.64	0.32			4.01	1.56	10.02		0.800	0.80	0.19	0.19		0.800	5.01	1.21	1.21						
S8	MS8-2	左	1	1.00	0.61	1.00	0.48	0.800	0.800	1.10	0.66			0.66	0.31	1.64		0.800	1.37	0.33	0.33		0.800	0.82	0.20	0.20						
	MS8-1	右																														
S8	MS8-1	右	1	1.00	0.51	1.00	0.40	0.800	0.800	1.22	0.62			1.96	0.78	4.90		0.800	1.53	0.37	0.37		0.800	2.45	0.59	0.59						
	M8-1	左	1	1.00	0.39	1.00	0.38	0.800	0.800	1.10	0.42			0.53	0.20	1.32		0.800	1.37	0.33	0.33		0.800	0.66	0.16	0.16						
	M6	右																														
6	M6-2	左	1	1.00	0.58	1.00	0.57	0.800	0.800	1.10	0.63			0.01				0.800	1.37	0.33	0.33		0.800	0.01								
	M6-2	右																														
6	M6-1	左																														
	M6-1	右																														
6	M5-1	左																														
	MS7-2	右	1	1.00	1.00	1.00	0.89	0.800	0.800	0.64	0.64			3.62	3.23	9.06		0.800	0.80	0.19	0.19		0.800	4.53	1.09	1.09						
S7	MS7-1	左	1	1.00	0.21	1.00	0.30	0.800	0.800	0.64	0.13			0.70	0.21	1.76		0.800	0.80	0.19	0.19		0.800	0.88	0.21	0.21						
	MS7-1	右																														
S7	MS5-2	左																														
	MS5-2	右																														
S5	MS5-1	左																														
	MS5-1	右	1	1.00	1.00	1.00	0.88	0.800	0.800	1.04	1.04			1.62	1.42	4.04		0.800	1.30	0.31	0.31		0.800	2.02	0.49	0.49						
S5	M3-1	左																														
	M4	右																														
4	M3-1	左	4	1.00	0.16	1.00	0.25	0.800	0.800	4.16	0.65			11.52	2.88	28.80		0.800	5.20	1.25	1.25		0.800	14.40	3.47	3.47						
	MS3-1	右	1	1.00	1.50	1.00	1.39	0.800	0.800	1.12	1.68			2.51	3.49	6.28		0.800	1.40	0.34	0.34		0.800	3.14	0.76	0.76						
S3	M1-1	左	3	1.00	0.71	1.00	0.59	0.800	0.800	3.12	2.20			2.76	1.63	6.90		0.800	3.90	0.94	0.94		0.800	3.45	0.83	0.83						
	MS1-1	右	2	1.00	1.35	1.00	1.23	0.800	0.800	2.08	2.80			1.76	2.16	4.40		0.800	2.60	0.63	0.63		0.800	2.20	0.53	0.53						
S1	M1-1	左	2	1.00	0.70	1.00	0.59	0.800	0.800	2.88	2.00			5.06	2.98	12.64		0.800	3.60	0.87	0.87		0.800	6.32	1.52	1.52						
		右																														
		左																														
		右																														
		左																														
		右																														
		左																														
合計			35							25.88	16.20	9.00	0.02	60.96	25.90	155.44				11.02	7.79	3.23			18.73	13.10	5.63					

土工数量（取付管）その2 No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（取付管）その3

取付管径 100 mm 工区：1A

路線名	人孔番号	方向	箇所数	道路幅員		道路幅員による分類（機械土工）																		
						5.00≦W						2.40≦W<5.00						1.70≦W<2.40						
						機械掘削		埋戻工		残土処分	舗装工	機械掘削		埋戻工		残土処分	舗装工	機械掘削		埋戻工		残土処分	舗装工	
						m3		石	流用土	m3	面積 m ²	処分量 m3	m3	石	流用土	m3	面積 m ²	処分量 m3	m3	石	流用土	m3	面積 m ²	処分量 m3
			箇所	m																				
12	M12-3	右																						
	M12-2	左	6	6.02		20.72		14.00	1.77	25.14	16.20	0.81												
12	M12-2	右																						
	M12-1	左																						
12	M12-1	右																						
	M10-1	左																						
10	M10-1	右																						
	M8-1	左	4	5.65		5.36		3.45	0.72	9.57	3.98	0.20												
11	M11	右																						
	M10-1	左																						
S8	M7-1	右																						
	MS8-2	左																						
S8	MS8-2	右																						
	MS8-1	左																						
S8	MS8-1	右																						
	M8-1	左																						
6	M6	右																						
	M6-2	左																						
6	M6-2	右																						
	M6-1	左																						
6	M6-1	右																						
	M5-1	左																						
S7	MS7-2	右																						
	MS7-1	左																						
S7	MS7-1	右																						
	MS5-2	左																						
S5	MS5-2	右																						
	MS5-1	左																						
S5	MS5-1	右																						
	M3-1	左																						
4	M4	右																						
	M3-1	左																						
S3	MS3-1	右																						
	M1-1	左																						
S1	MS1-1	右																						
	M1-1	左																						
		右																						
		左																						
		右																						
		左																						
		右																						
		左																						
合計			10			26.08		17.45	2.49	34.70	20.18	1.01												

土工数量（取付管）その3 <のり切り部> №.1 第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

取付管径	100 mm	工区：1A
------	--------	-------

土工数量(取付管)その4 <溝掘り部> No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：1A

路線名	人孔番号	方向	箇所数	土留延長	平均掘削深	掘削幅 800	掘削深による矢板分類 (m)												軽量支保工 w=700mm			備考
							掘削深												1段	2段	3段	
							H=1.3m	H=1.5m	H=1.8m	H=2.0m	H=2.3m	H=2.5m	H=2.8m	H=3.0m	H=3.3m	H=3.5m	H=3.8m					
							矢板材料長															
							L=1.5m	L=2.0m	L=2.0m	L=2.5m	L=2.5m	L=3.0m	L=3.0m	L=3.5m	L=3.5m	L=4.0m	L=4.0m					
1段支保工						2段支保工						3段支保工		m	m	m						
12	M12-3 M12-2	右 左	3	1.84	1.845	0.80				5.51							5.51					
12	M12-2 M12-1	右 左																				
12	M12-1 M10-1	右 左																				
10	M10-1 M8-1	右 左	2	3.48	1.795	0.80			6.95								6.95					
11	M11 M10-1	右 左																				
S8	M7-1 MS8-2	右 左	1	5.81	1.845	0.80			5.81								5.81					
S8	MS8-2 MS8-1	右 左	1	1.62	1.925	0.80			1.62								1.62					
S8	MS8-1 MS8-1	右 左	1	3.25	1.845	0.80			3.25								3.25					
S8	M8-1	右 左	1	1.46	1.745	0.80			1.46								1.46					
6	M6 M6-2	右 左	1	0.82	1.890	0.80			0.82								0.82					
6	M6-2 M6-1	右 左																				
6	M6-1 M5-1	右 左																				
S7	MS7-2 MS7-1	右 左	1	5.33	2.340	0.80					5.33							5.33				
S7	MS7-1 MS5-2	右 左							1.68								1.68					
S5	MS5-2 MS5-1	右 左																				
S5	MS5-1 M3-1	右 左	1	2.82	2.330	0.80					2.82							2.82				
4	M4 M3-1	右 左																				
S3	M3-1 M1-1	右 左	4	4.40	1.645	0.80			17.58								17.58					
S3	MS3-1 M1-1	右 左	1	3.94	2.840	0.80							3.94					3.94				
S1	MS1-1 M1-1	右 左	3	1.95	2.030	0.80				5.84								5.84				
		右 左	2	1.90	2.675	0.80						3.79						3.79				
		右 左	2	3.96	2.040	0.80				7.91								7.91				
		右 左																				
		右 左																				
		右 左																				
		右 左																				
		右 左																				
合計			25	44.19					27.66	16.99	13.75	8.14	3.79	3.94			44.65	29.61				

土留工数量（取付管） No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：1A

土留工数量 (取付管) No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：1A

路線名	人孔番号	方向	箇所数	土留延長	平均掘削深	掘削幅	道路幅員 (W) による分類												道路幅員 (W) による分類												軽量支保工			備考	
							1.70 ≧ W < 2.40												W < 1.70												w=800mm				
							掘削深による矢板分類 (m)												掘削深による矢板分類 (m)												1 段	2 段	3 段		
							H=1.3m	H=1.5m	H=1.8m	H=2.0m	H=2.3m	H=2.5m	H=2.8m	H=3.0m	H=3.3m	H=3.5m	H=1.3m	H=1.5m	H=1.8m	H=2.0m	H=2.3m	H=2.5m	H=2.8m	H=3.0m	H=3.3m	H=3.5m									
							矢板長												矢板長																
			箇所	m	m	m	L=1.5m	L=2.0m	L=2.0m	L=2.5m	L=2.5m	L=3.0m	L=3.0m	L=3.5m	L=3.5m	L=4.0m	L=1.5m	L=2.0m	L=2.0m	L=2.5m	L=2.5m	L=3.0m	L=3.0m	L=3.5m	L=3.5m	L=4.0m									
							1段					2段					1段					2段					m	m	m						
12	M12-3	右	3	1.84	1.845	0.80																							5.51						
	M12-2	左																																	
12	M12-2	右																																	
	M12-1	左																																	
12	M12-1	右																																	
	M10-1	左																																	
10	M10-1	右	2	3.48	1.795	0.80																							6.95						
	M8-1	左																																	
11	M11	右																																	
	M10-1	左																																	
	M7-1	右	1	5.81	1.845	0.80																							5.81						
S8	MS8-2	左	1	1.62	1.925	0.80																						1.62							
	MS8-2	右																																	
S8	MS8-1	左																																	
	MS8-1	右	1	3.25	1.845	0.80																							3.25						
S8	M8-1	左	1	1.46	1.745	0.80																						1.46							
	M6	右																																	
6	M6-2	左	1	0.82	1.890	0.80																						0.82							
	M6-2	右																																	
6	M6-1	左																																	
	M6-1	右																																	
6	M5-1	左																																	
	MS7-2	右	1	5.33	2.340	0.80																									5.33				
S7	MS7-1	左	1	1.68	1.645	0.80																						1.68							
	MS7-1	右																																	
S7	MS5-2	左																																	
	MS5-2	右																																	
S5	MS5-1	左																																	
	MS5-1	右	1	2.82	2.330	0.80																									2.82				
S5	M3-1	左																																	
	M4	右																																	
4	M3-1	左	4	4.40	1.645	0.80																						17.58							
	MS3-1	右	1	3.94	2.840	0.80																								3.94					
S3	M1-1	左	3	1.95	2.030	0.80																								5.84					
	MS1-1	右	2	1.90	2.675	0.80																								3.79					
S1	M1-1	左	2	3.96	2.040	0.80																								7.91					
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	
		右																																	
		左																																	

舗装本復旧工数量計算書 その1

本管径 150 mm

工区：1A

路線名	人孔番号	区間距離	舗装幅員	道路幅員	現況舗装厚	仮舗装厚	本舗装厚	本管掘削幅	本舗装延長	平均舗装幅	取付管			舗装全面積	本復旧面積	仮復旧面積			舗装全面積 一仮復旧	仮復旧部の舗装取り壊し 道路幅員による分類				備考	
											方	箇	舗装延長							5.0 ≦W	2.4 ≦W< 5.0	1.7 ≦W< 2.4	W< 1.7		
								(路面幅) m			向	所	m	m	m ²	m ²	m ²	m ²	m ²	m ² m3	m ² m3	m ² m3	m ² m3		
		m	m	m	m	m	m					箇所													
12	M12-3 M12-2	55.80	5.02	6.02	0.05	0.05	0.05	0.85	55.80	5.02	右 左	3 6	1.04 3.14	0.80 0.86	280.12	280.12	47.43	18.70	66.13	213.99	66.13 3.31				
12	M12-2 M12-1	12.60	6.00	7.00	0.05	0.05	0.05	0.85	12.60	6.00	右 左				75.60	75.60	10.71		10.71	64.89	10.71 0.54				
12	M12-1 M10-1	14.90	5.35	6.35	0.05	0.05	0.05	0.85	14.90	5.35	右 左				79.72	79.72	12.67		12.67	67.05	12.67 0.63				
10	M10-1 M8-1	42.00	4.65	5.65	0.05	0.05	0.05	0.85	42.00	4.65	右 左	2 4	2.68 1.13	0.80 0.88	195.30	195.30	35.70	8.27	43.97	151.33	43.97 2.20				
11	M11 M10-1	2.70	5.63	6.73	0.05	0.05	0.05	0.85	2.70	5.63	右 左				15.20	15.20	2.30		2.30	12.90	2.30 0.12				
S8	M7-1 MS8-2	25.30	6.04	6.87	0.05	0.05	0.05	0.85	25.30	6.04	右 左	1 1	5.01 0.82	0.80 0.80	152.81	152.81	21.51	4.66	26.17	126.64	26.17 1.31				
S8	MS8-2 MS8-1	7.00	4.68	5.88	0.05	0.05	0.05	0.85	7.00	4.68	右 左				32.76	32.76	5.95		5.95	26.81	5.95 0.30				
S8	MS8-1 M8-1	16.00	3.95	5.25	0.05	0.05	0.05	0.85	16.00	3.95	右 左	1 1	2.45 0.66	0.80 0.80	63.20	63.20	13.60	2.49	16.09	47.11	16.09 0.80				
6	M6 M6-2	18.40	1.20	2.50				0.85	18.40	1.20	右 左	1 1	0.01	0.80	22.08				15.65	6.43					
6	M6-2 M6-1	8.80	1.60	2.50				0.85	8.80	1.60	右 左				14.08				7.48	6.60					
6	M6-1 M5-1	2.40	3.00	3.00	0.05	0.05	0.05	0.85	2.40	3.00	右 左				7.20	7.20	2.04		2.04	5.16	2.04 0.10				
S7	MS7-2 MS7-1	23.00	6.25	6.25	0.05	0.05	0.05	0.85	23.00	6.25	右 左	1 1	4.53 0.88	0.80 0.80	143.75	143.75	19.55	4.33	23.88	119.87	23.88 1.19				
S7	MS7-1 MS5-2	5.00	6.25	6.25	0.05	0.05	0.05	0.85	5.00	6.25	右 左				31.25	31.25	4.25		4.25	27.00	4.25 0.21				
S5	MS5-2 MS5-1	38.00	8.15	8.65	0.05	0.05	0.05	0.85	38.00	8.15	右 左				309.70	309.70	32.30		32.30	277.40	32.30 1.62				
S5	MS5-1 M3-1	27.40	5.30	5.80	0.05	0.05	0.05	0.85	27.40	5.30	右 左	1 1	2.02	0.80	145.22	145.22	23.29	1.62	24.91	120.31	24.91 1.25				
4	M4 M3-1	50.70	5.53	6.03	0.05	0.05	0.05	0.85	50.70	5.53	右 左	4 4	3.60	0.80	280.37	280.37	43.10	11.52	54.62	225.75	54.62 2.73				
S3	MS3-1 M1-1	33.00	5.13	6.23	0.05	0.05	0.05	0.85	33.00	5.13	右 左	1 3	3.14 1.15	0.80 0.80	169.29	169.29	28.05	5.27	33.32	135.97	33.32 1.67				
S1	MS1-1 M1-1	43.00	5.10	6.60	0.05	0.05	0.05	0.85	43.00	5.10	右 左	2 2	1.10 3.16	0.80 0.80	219.30	219.30	36.55	6.82	43.37	175.93	43.37 2.17				
											右 左														
											右 左														
											右 左														
											右 左														
											右 左														
合計		426.00													2200.79	339.00	63.68	425.81	1811.14	400.64 20.05	2.04 0.10				

舗装本復旧工数量（その1） No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：1B

管 布 設 工 数 量 (本 管)	No. 1
---------------------	-------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：1B

土工数量(本管)その1 No.1

80

土工数量計算書（本管）その2 <溝掘り部> 本管径 150 mm 工区：1B

土工数量(本管)その2 <溝掘り部> No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（本管）その3 <のり切り部> 本管径 150 mm

工区：1B

土工数量(本管)その3 <のり切り部> No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：1B

土留工数量 (本管)				
------------	--	--	--	--

No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：1B

土留工数量 (本管)		No. 1
------------	--	-------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：1B

土留工数量 (本管)

No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

管布設工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：1B

管 布 設 工 数 量 (取 付 管)	No.1
-----------------------	------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（取付管）その 1

取付管径 100 mm

工区：1B

路線名	人孔番号	方向	箇所数	取付管延長	取付管延長計	本土被り	管掘削幅	全体	土工延長				現況舗層厚	平均樹部	実掘境界部	削深本管部	平均掘削深			掘削幅				掘削量		床均し	砂基礎高さ	仮舗装厚						
									施工区分								全体	人力部	機械部	人力部	機械部	人力部	機械部	人力部	機械部									
									延長		機械																		人力部	機械部	人力部	機械部	人力部	機械部
									エ	リ	ア	宅内部																						
			箇所	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m							
2	M2	右	2	2.13	4.26	3.13	0.85	2.01	0.80	0.50	1.30	0.71	0.05	2.100	2.132	2.150	2.125	2.12	2.09	0.80	0.80	0.80	0.80	4.41	2.37	1.14	0.314	0.13						
2	M2	右	1	1.88	1.88	3.49	0.85	1.76	0.80	0.50	1.30	0.46	0.05	3.300	3.337	3.350	3.325	3.32	3.29	0.80	0.80	0.80	0.80	3.45	1.21	0.37	0.314	0.13						
2	M2	右																																
2	M2	右																																
2	M2-2	右																																
2	M2-2	右																																
2	M2-1	右																																
2	M2	右																																
2	M2	右																																
2	MS1-1	右																																
		右																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																
		左																																

土工数量（取付管）その 1 No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：1B

土工数量（取付管）その 2 No.1

88

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：1B

路線名	人孔番号	方向	箇所数	土留延長	平均掘削深	掘削幅 800	掘削深による矢板分類 (m)										軽量支保工			備 考	
							掘削深										w=700mm				
							H=1.3m	H=1.5m	H=1.8m	H=2.0m	H=2.3m	H=2.5m	H=2.8m	H=3.0m	H=3.3m	H=3.5m	H=3.8m	1 段	2 段		3 段
							矢板材料長														
							L=1.5m	L=2.0m	L=2.0m	L=2.5m	L=2.5m	L=3.0m	L=3.0m	L=3.5m	L=3.5m	L=4.0m	L=4.0m				
1 段 支 保 工							2 段 支 保 工							3段支保工	m	m	m				
2	M2	右	2	1.51	2.125	0.80					3.01							3.01			
2	M2	右	1	1.26	3.325	0.80									1.26			1.26			
2	M2	右																			
2	M2	右																			
2	M2-2	右																			
2	M2-2	右																			
2	M2-1	右																			
2	M2	右																			
2	MS1-1	右																			
		右																			
		左																			
		右																			
		左																			
		右																			
		左																			
		右																			
		左																			
		右																			
		左																			
		右																			
		左																			
		右																			
		左																			
		右																			
		左																			
		右																			
		左																			
合計			3	2.76							3.01				1.26			4.27			

土留工数量（取付管） No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：1B

[illegible]

土留工数量（取付管） No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：1B

[illegible]

土留工数量 (取付管)

No. 1

第3处理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：1C

[illegible]

土留工数量 (本管)		No. 1
------------	--	-------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：1C

[illegible]

土留工数量 (本管)				
------------	--	--	--	--

No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

管 布 設 工 数 量 計 算 書 (本 管)

本管径 150 mm

工区：1C

[illegible]

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：1C

土工数量（本管）その1 No.1

99

工区：1C

土工数量（本管）その2 <溝掘り部> No. 1

100

工区：1C

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：1C

[illegible]

土留工数量 (本管)				
------------	--	--	--	--

No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：1C

土工数量（取付管）その2 No.1

105

土工数量計算書（取付管）その3 <のり切り部>

取付管径 100 mm

工区：1C

[illegible]

土工数量（取付管）その3 <のり切り部> No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（取付管）その4 <溝掘り部>取付管径 100 mm 工区：1C

[illegible]

土工数量（取付管）その４＜溝掘り部＞ No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：1C

土留工数量 (取付管) No.1

108

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：1C

[illegible]

土留工数量（取付管） No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：1C

[illegible]

土留工数量（取付管） No.1

第3处理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

舗装本復旧工数量計算書 その1

本管径 150 mm

工区：1C

[illegible]

舗装本復旧工数量 (その1)		No. 1
----------------	--	-------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

組立式 1 号マンホール数量計算書

工区：1

[illegible]

組立式 1 号 マンホール 数量 No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

小口径マンホール数量計算書

工区：1

人 孔 番 号	地 盤 高 m	人 孔 深 m	道 路 幅 員 m	流 出 管		流 入 管				削 孔 工			蓋・受枠		調整高 (mm)	調 整 部 品					マ ン ホ ー ル ブ ロ ッ ク															基 礎 版 7	備 考				
				管 径 mm	管 底 高 m	管 径 mm	管 底 高 m	落 差 mm	角 度 度	200 箇所	150 箇所	100 箇所	T -25 1 2	T -14 1 2		調整部材		リング			斜 壁			直 壁										く 体							
																2.5	4.5	5			2			1	1 5	3	4	5	6	9			3 7								
M12-2	6.73	2.195	5.020	150	4.535	####	4.545	10.000			####		1	35			1	1			1								1	1			1			1					
MS8-1	7.41	2.191	3.950	150	5.219	####	5.229	10.000			####		1	31			1	1			1								1	1			1			1					
M6-1	7.18	2.521	1.200	150	4.659	####	4.669	10.000			####		1	11			1	1			1				1	1		1		1			1			1					
MS7-2	8.78	2.832	6.250	150	5.948								1	22			1	1			1				1		1	1	1			1			1						
M2-3	7.68	3.726	2.080	150	3.954	####	3.964	10.000			####			1	16			1	1		1				1		1	1	2			1			1						
M2-2	7.37	3.573	2.080	150	3.797	####	3.807	10.000			####			1	13			1	1		1					1	1	2			1			1							
合計											5		3	3	128		6	6			6				3	1		4	5	8			6			6					

小口径マンホール数量 No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

塩ビ製小口径マンホール数量計算書

本管径 150 mm

工区：1

[illegible]

塩ビ製小口径マンホール数量 No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

副管取付工数量計算書

本管径 150 mm

工区：1

人 孔 番 号	流 出 管		流 入 管		落 差 [h]	副 管 種 別 外：1 内：2	外 副 管 工										内 副 管 工				普 通 作業員
	管 径	管 底 高	管 径	管 底 高			副管用 90度 支 管	カ ラ ー	90度 曲 管	ﾌﾞﾚｰﾄﾞ 直 管 [L]	洗きまし 番 線	ｺﾝｸﾘｰﾄ 高 [H]	ｺﾝｸﾘｰﾄ 量	型 枠	基 礎 砕 石 t=20cm	内副管用 継 手	カ ラ ー	ﾌﾞﾚｰﾄﾞ 直 管 [L]	固定 バンド		
	mm	m	mm	m			m	個	個	個	m	本	m	m3	m²	m3	個	個	m	個	
M8-1	200	3.874	150	5.007	1.133	2									1	1	0.956	2			
M5-1	200	3.585	150	4.632	1.047	2									1	1	0.870	2			
M3-1	200	3.351	150	4.262	0.911	2									1	1	0.734	2			
MS5-1	150	4.344	150	5.168	0.824	2									1	1	0.647	2			
M1-1	300	3.105	150	3.799	0.694	2									1	1	0.517	2			
MS3-1	150	3.898	150	5.493	1.595	2									1	1	1.418	2			
M7-1	200	3.677	150	5.346	1.669	2									1	1	1.492	2			
合計															7	7	6.634	14			

副管取付工数量 No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 計 算 書

工区：2

工事名：第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

<< 本管 $\phi 150$ >>

工区：2

[illegible]

第3处理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数量総括表 << 本管 φ150 >>

工区：2

工種	名 称	規 格	単位	数 量	2-A	2-B	2-C	A別計算	B別計算	C別計算
本 管 土 管 工	流用土埋戻工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工B (溝掘り)		m3		24.41 +	27.76		+ -24.41 +	-27.76	
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工C (溝掘り)		m3		84.76			+ -84.76		
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工B (溝掘り)		m3	50	31.30 +	16.72				
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工C (溝掘り)		m3	90	89.98					
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	建設発生土運搬工A		m3							
	建設発生土運搬工B		m3	60	40.18 +	21.71				
	建設発生土運搬工C		m3	120	123.93					
	建設発生土運搬工D		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
本 管 土 留 工	矢板設置撤去工	H=1.5m	m							
	"	H=2.0m	m							
	"	H=2.5m	m	132	132.20					
	"	H=3.0m	m							
	"	H=3.5m	m	31	11.30 +	19.90				
	"	H=3.8m	m							
	軽量支保材設置撤去工	1 段	m							
	"	2 段	m	163	143.50 +	19.90				
	"	3 段	m							
路 面	表層工 (t=3cm) 車道	w<1.4m	m2	108	90.62 +	16.92				
	" 歩道	w<1.4m	m2							
	下層路盤工 (t=12cm) 車道(小型)		m2	91	90.62					
	" (t=12cm) 歩道		m2							
	購入土埋戻工A		m3							
	購入土埋戻工B		m3	50				24.41 +	27.76	
	購入土埋戻工C		m3	80				84.76		
	購入土埋戻工D		m3							
	購入土埋戻工D		m3							

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 矢板工量計算 >>

工区：2

工種	名 称	規 格	単位	数 量	2-A	2-B	2-C	A別計算	B別計算	C別計算
φ 200	本 管 工	矢板設置撤去工A	H=1.5m	m						
		〃	H=2.0m	m						
		〃	H=2.5m	m						
		〃	H=3.0m	m						
		〃	H=3.5m	m						
		矢板設置撤去工B	H=1.5m	m						
		〃	H=2.0m	m						
		〃	H=2.5m	m						
		〃	H=3.0m	m						
		〃	H=3.5m	m						
		矢板設置撤去工C	H=1.5m	m						
		〃	H=2.0m	m						
		〃	H=2.5m	m						
		〃	H=3.0m	m						
		〃	H=3.5m	m						
		矢板設置撤去工D	H=1.5m	m						
		〃	H=2.0m	m						
		〃	H=2.5m	m						
		〃	H=3.0m	m						
		〃	H=3.5m	m						
		軽量支保材設置撤去工	1 段	m						
		〃	2 段	m						
		〃	3 段	m						
φ 150	本 管 工	矢板設置撤去工A	H=1.5m	m						
		〃	H=2.0m	m						
		〃	H=2.5m	m						
		〃	H=3.0m	m						
		〃	H=3.5m	m						
		矢板設置撤去工B	H=1.5m	m						
		〃	H=2.0m	m						
		〃	H=2.5m	m	36.9	36.90				
		〃	H=3.0m	m						
		〃	H=3.5m	m	19.9		19.90			
		矢板設置撤去工C	H=1.5m	m						
		〃	H=2.0m	m						
		〃	H=2.5m	m	95.3	95.30				
		〃	H=3.0m	m						
		〃	H=3.5m	m	11.3	11.30				
		〃	H=3.8m	m						
		矢板設置撤去工D	H=1.5m	m						
		〃	H=2.0m	m						
		〃	H=2.5m	m						
		〃	H=3.0m	m						
		〃	H=3.5m	m						
		軽量支保材設置撤去工	1 段	m						
		〃	2 段	m	163.4	143.50 +	19.90			
		〃	3 段	m						

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

＜＜ 矢板工量計算 ＞＞

工区：2

[illegible]

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 楕円マンホール >>

工区：2

工種	名 称	規 格	単位	数 量	2-A	2-B	2-C	A別計算	B別計算	C別計算
マン ホ ー ル 材 料	マンホール設置	楕円	箇所	1	1					
	鋳鉄製マンホール蓋一式	T-25 φ 600 梯子付き	組							
	〃	T-14 φ 600 梯子付き	組	1	1					
	調整部材	M16用	組	1	1					
	無収縮性モルタル	25.0kg	袋	1	1					
	〃	12.5kg	袋							
	無収縮性モルタル用型枠	φ 600用	組	1	1					
	調整リング 600×50		個							
	〃 600×100		個							
	〃 600×150		個	1	1					
	斜壁ブロック 600×900×300	楕円	個	1	1					
	〃 600×900×450	楕円	個							
	〃 600×900×600	楕円	個							
	直壁ブロック 900×300	楕円	個							
	〃 900×600	楕円	個	1	1					
	〃 900×900	楕円	個	1	1					
削 孔 工	削孔費 塩ビ管 φ100	楕円	箇所							
	〃 リブ管 φ150	楕円	箇所							
	〃 リブ管 φ200	楕円	箇所							
マン ホ ー ル 設 置 工	底部工 流出管 φ200	楕円	箇所							
	〃 流出管 φ150	楕円	箇所	1	1					
	据付工 人孔深 2.0m以下	楕円	箇所							
	〃 人孔深 2.0～3.0m	楕円	箇所	1	1					
	〃 人孔深 3.0～5.0m	楕円	箇所							

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 小口径マンホール >>

工区：2

工種	名 称	規 格	単位	数 量	2-A	2-B	2-C	A別計算	B別計算	C別計算
マン ホ ー ル 材 料	マンホール設置	小口径φ300	箇所	2	2					
	鋳鉄製マンホール蓋一式 T-25	φ300 梯子なし	組	2	2					
	〃 T-14	φ300 梯子なし	組							
	調整部材	M12用	組	2	2					
	無収縮性モルタル	25.0kg	袋							
	〃	12.5kg	袋	1	1					
	無収縮性モルタル用型枠	φ300用	組	1	1					
	調整リング 300×50	小口径φ300	個	2	2					
	斜壁ブロック 300×200	小口径φ300	個	2	2					
	直壁ブロック 300×100	小口径φ300	個							
	〃 300×150	小口径φ300	個	1	1					
	〃 300×300	小口径φ300	個	1	1					
	〃 300×400	小口径φ300	個							
	〃 300×500	小口径φ300	個	2	2					
	〃 300×600	小口径φ300	個	1	1					
	〃 300×900	小口径φ300	個	2	2					
	躯体ブロック 300×370	φ150流出用	個	2	2					
	〃 300×370	φ200流出用	個							
	基礎板 560×70	小口径φ300	個	2	2					
マン ホ ー ル 設 置 工	据付工 人孔深 1.0m以下	小口径φ300	箇所							
	〃 人孔深 1.5m以下	小口径φ300	箇所							
	〃 人孔深 2.0m以下	小口径φ300	箇所	1	1					
	〃 人孔深 2.5m以下	小口径φ300	箇所							
	〃 人孔深 3.0m以下	小口径φ300	箇所							
	〃 人孔深 3.5m以下	小口径φ300	箇所	1	1					
	〃 人孔深 4.0m以下	小口径φ300	箇所							
	マンホール基礎工A	小口径φ300	箇所							
	マンホール基礎工B	小口径φ300	箇所							
	マンホール基礎工C	小口径φ300	箇所	2	2					
	マンホール基礎工D	小口径φ300	箇所							

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

<< 塩ビマンホール >>

工区：2

[illegible]

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

<< 柵及び取付管 >>

工区：2

[illegible]

第3处理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数量総括表 << 桷及び取付管 >>

工区：2

工種	名 称	規 格	単位	数 量	2-A	2-B	2-C	A別計算	B別計算	C別計算
取 付 管 土 工	舗装版切断工	As版 t≤15cm	m	32	29.96 +	2.40				
	〃	As版 15cm<t≤30cm	m							
	〃	Co版 t<20cm	m							
	舗装版破碎工A		m2							
	舗装版直接掘削積込工B t≤10cm		m2	1		0.96				
	〃 10cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工C t≤15cm		m2	12	12.13					
	〃 15cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工D		m2							
	人力舗装版破碎工 t≤4cm		m2							
	〃 4cm<t		m2							
	産業廃棄物処分工A (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工B (As塊)		m3	0		0.05				
	産業廃棄物処分工C (As塊)		m3	1	0.61					
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分量計 (As塊)		m3	1	0.61 +	0.05				
	機械掘削積込工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	機械掘削積込工B (溝掘り)		m3	3		2.50				
	(のり切り)		m3							
	機械掘削積込工C (溝掘り)		m3	20	19.25					
	(のり切り)		m3		2.00					
	機械掘削積込工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	人力掘削積込工		m3	20	13.38 +	2.72				
	砂基礎工 (溝掘り)		m3		3.22 +	0.29				
	(のり切り)		m3		0.40					
			m3							
			m3							
	砂基礎工 (溝掘り)		m3		1.91 +	0.31				
	(のり切り)		m3		0.63					
	流用土埋戻工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工B (溝掘り)		m3			1.16			+	-1.16
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工C (溝掘り)		m3		4.20			+	-4.20	
	(のり切り)		m3		0.29			+	-0.29	
	流用土埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	流用土埋戻工D (溝掘り)		m3	0	2.60 +	1.36		+	-2.60 +	-1.36
	(のり切り)		m3		0.04			+	-0.04	

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 柵及び取付管 >>

工区：2

工種	名 称	規 格	単位	数 量	2-A	2-B	2-C	A別計算	B別計算	C別計算
取 付 管 土 工										
	砕石埋戻工A (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工B (溝掘り)		m3			0.96				
	(のり切り)		m3	1						
	砕石埋戻工C (溝掘り)		m3		10.67					
	(のり切り)		m3	10	1.26					
	砕石埋戻工D (溝掘り)		m3							
	(のり切り)		m3							
	砕石埋戻工D (溝掘り)		m3		6.40 +	1.04				
	(のり切り)		m3	9	1.87					
	建設発生土処分工A (溝掘り)		m3							
	建設発生土処分工B (溝掘り)		m3	2		2.42				
	建設発生土処分工C (溝掘り)		m3	27	26.72					
	建設発生土運搬工D		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
取 付 管 土 留 工										
	矢板設置撤去工	H=1.5m	m							
	〃	H=2.0m	m	18	18.11					
	〃	H=2.5m	m							
	〃	H=3.0m	m	2		2.00				
	〃	H=3.5m	m							
	〃	H=3.8m	m							
	軽量支保材設置撤去工	1 段	m	18	18.11					
	〃	2 段	m	2		2.00				
路 面										
	表層工 (t=3cm) 車道	w<1.4m	m2	13	12.14 +	0.96				
	〃 歩道	w<1.4m	m2							
	下層路盤工 (t=12cm) 車道(小型)		m2	12	12.14					
	〃 (t=12cm) 歩道		m2							
	購入土埋戻工A		m3							
	購入土埋戻工B		m3	1					1.16	
	購入土埋戻工C		m3	4				4.49		
	購入土埋戻工D		m3							
	購入土埋戻工D		m3	4		2.64 +			1.36	

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

数量総括表 << 舗装復旧 >>

工区：2

工種	名 称	規 格	単位	数 量	2-A	2-B	2-C	A別計算	B別計算	C別計算
路盤工	機械掘削積込工A		m3							
	機械掘削積込工B		m3							
	機械掘削積込工C		m3							
	機械掘削積込工D		m3							
	人力掘削積込工		m3							
	建設発生土処分工A		m3							
	建設発生土処分工B		m3							
	建設発生土処分工C		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
	路盤整正工 起こし有	車道	m2	566	557.21 +	83.58		+ -74.44		
	” 起こし有	車道(小型)	m2							
	” 起こし有	歩道	m2							
	下層路盤工 (t=12cm)	車道	m2							
	” (t=12cm)	車道(小型)	m2							
	” (t=12cm)	歩道	m2							
	下層路盤工 (t=14cm)	車道	m2							
	” (t=14cm)	車道(小型)	m2							
	” (t=14cm)	歩道	m2							
	上層路盤工 (t=10cm) 車道	車道	m2							
	” (t=10cm) 車道	車道(小型)	m2							
	” (t=10cm) 車道	歩道	m2							
路面本復旧工										
	舗装版破碎工A		m2							
	舗装版直接掘削積込工B t≤10cm		m2	91		83.58		+ 7.30		
	” 10cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工C t≤10cm		m2	476	557.21			+ -81.53		
	” 10cm<t		m2							
	舗装版直接掘削積込工D		m2							
	人力舗装版破碎工 t≤4cm		m2							
	” 4cm<t		m2							
	産業廃棄物処分工A (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工B (As塊)		m3	4		3.82		+ 0.22		
	産業廃棄物処分工C (As塊)		m3	24	27.86			+ -4.07		
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分量計 (As塊)		m3	28	27.86 +	3.82		+ 0.22 +	-4.07	

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

<< 舖裝復旧 >>

工区：2

[illegible]

第3処理分区 1号外汚水管渠及び配水管布設替工事

数 量 総 括 表 << 附帯工 >>

工区：2

工種	名 称	規 格	単位	数 量	2-A	2-B	2-C	A別計算	B別計算	C別計算
附 帯 工	土間復旧工A	As舗装	箇所							
	土間復旧工B	Co舗装	箇所	4	4					
	土間復旧工C	タイル張り	箇所							
地 下 埋 設 物 調 査 試 掘 工										
	地下埋設物調査試掘工		箇所							
	舗装版切断工	As版 t ≤ 15cm	m							
	〃	As版 15cm < t ≤ 30cm	m							
	〃	Co版 t < 20cm	m							
	舗装版破碎工A		m2							
	舗装版直接掘削積込工B t ≤ 10cm		m2							
	〃 10cm < t		m2							
	舗装版直接掘削積込工C t ≤ 15cm		m2							
	〃 15cm < t		m2							
	舗装版直接掘削積込工D		m2							
	人力舗装版破碎工 t ≤ 4cm		m2							
	〃 4cm < t		m2							
	産業廃棄物処分工A (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工B (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工C (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分工D (As塊)		m3							
	産業廃棄物処分量計 (As塊)		m3							
	機械掘削積込工A (のり切り)		m3							
	機械掘削積込工B (のり切り)		m3							
	機械掘削積込工C (のり切り)		m3							
	機械掘削積込工D		m3							
	人力掘削積込工		m3							
	砂基礎工		m3							
	砂基礎工		m3							
	碎石埋戻工A (のり切り)		m3							
	碎石埋戻工B (のり切り)		m3							
	碎石埋戻工C (のり切り)		m3							
	碎石埋戻工D (のり切り)		m3							
	碎石埋戻工D (のり切り)		m3							
	建設発生土処分工A (のり切り)		m3							
	建設発生土処分工B (のり切り)		m3							
	建設発生土処分工C (のり切り)		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
	建設発生土運搬工D		m3							
	表層工 (t=3cm) 車道	w < 1.4m	m2							
	〃 歩道	w < 1.4m	m2							
	下層路盤工 (t=12cm)	車道(小型)	m2							
	〃 (t=12cm)	歩道	m2							

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

流 用 土 数 量 計 算 表

工区：2

工事名：第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

単位：m3

		掘 削 工 (現場)					掘 削 残 土 振 り 分 け												
		本管 φ200部 (道路内)		本管 φ150部 (道路内)		取付管部 (道路内)		(宅地内)	計	本管 φ200部		本管 φ150部		取付管部				計	
										流用対象	処分対象	流用対象	処分対象	流用対象		処分対象		流用	処分
		(道路内)	(道路内)	(道路内)	(宅地内)	(道路内)	(道路内)	(道路内)	(道路内)	(道路内)	(宅地内)	(道路内)	(宅地内)	対象	対象				
機械施工 A								—		—			—	—		—			
機械施工 B			120.0	2.5	1.4	123.9		—	120.0	—	2.5	1.4	—	—	123.9	—			
機械施工 C			220.0	20.0	9.6	249.6				220.0			20.0	9.6		249.6			
機械施工 D								—		—			—	—		—			
人力施工				8.9		8.9		—		—	8.9		—	—	8.9	—			
計			340.0	31.4	11.1	382.5			120.0	220.0	11.4	1.4	20.0	9.6	132.9	249.6			

単位：m3

		※ 運 搬 工 (現場～仮置場)			
				L=	km
		本管部		取付管部	計
		本管 φ200	本管 φ150		
機械施工 A					
機械施工 B			120.0	3.9	123.9
機械施工 C					
機械施工 D					
人力施工				8.9	8.9
計			120.0	10.0	130.0

単位：m3

流用対象土の内、処分土量（地山土量） (仮置場～処理場)					
(本管部)		(取付管部)	運搬土量		
対象土量－流用土量		対象土量－	(本管部)		(取付管部)
φ200部	φ150部	流用土量	φ200部	φ150部	
	120.0	2.4			
		-2.9		120.0	10.0
		13.4			
	120.0	10.0		120.0	10.0

	変化率L	変化率C	1/C	L/C
け質土	1.20	0.90	1.11	1.33
砂質土	1.20	0.90	1.11	1.33
粘性土	1.25	0.90	1.11	1.39

単位：m3

		流 用 土										処 分 土									
		※ 積 込 工 (仮置場内)				※ 運 搬 工 (仮置場～現場)				埋 戻 工 (現場)				※ 積 込 工 (仮置場内)				※ 運 搬 工 (仮置場～処理場)			
		L= km				L= km				L= km				L= km				L= km			
		本管部		取付管部	計	本管部		取付管部	計	本管部		取付管部	計	本管部		取付管部	計	本管部		取付管部	計
		φ200	φ150			φ200	φ150			φ200	φ150			φ200	φ150			φ200	φ150		
機械施工 A																		—	—	—	—
機械施工 B								1.5	1.5			1.4	1.4					—	—	—	—
機械施工 C								2.9	2.9			2.6	2.6					220.0		30.0	250.0
機械施工 D																		—	—	—	—
人力施工								-4.4	-4.4			-4.0	-4.0					—	—	—	—
計															120.0	10.0	130.0		120.0	10.0	130.0

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：2A

[illegible]

土留工数量 (本管)		No. 1
------------	--	-------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：2A

土工数量（本管）その1 No.1

第3处理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：2A

土工数量（本管）その2 <溝掘り部> No. 1

136

工区：2A

土工数量(本管)その3 <のり切り部> No.1

137

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：2A

[illegible]

土留工数量 (本管)				
------------	--	--	--	--

No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

管 布 設 工 数 量 計 算 書 (取 付 管)

取付管径 100 mm

工区 : 2A

路線名	人孔番号	方向	箇所数	取付管延長	管 布 設 延 長			支管	取 付 管 工										ゴム輪受短口管	汚 水 樹 蓋										汚 水 樹																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																											
					榊部 控除 長	延 長 箇所 当	総 延長		取 付 管 り	土 管 被 り	差 差が 0.25=0 ～0.93=1 ～1.58=2 ～2.23=3	カ ラ 1	ブレイエンド直管				φ200 塩ビ製 標準地	内 は め 型				保 護 型				立ち上げ管		汚 水 樹			立 管	90° 曲 管	設置場所の種類																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
													控 除 長	数	量	φ200 塩ビ製 傾斜地		φ200 鋳鉄製 標準地		φ200 鋳鉄製 傾斜地	φ200用 鋳鉄製 T-8	φ200用 鋳鉄製 T-14	φ200用 鋳鉄製 T-25	φ200 延長	標準 型	ド ロ フ 型	管 止 め	As 舗装	Co 舗装	タイル 張り			土 他																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																								
																																		取付部	曲管部	延長	本数	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組	組

管 布 設 工 数 量 (取 付 管) No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（取付管）その3 <のり切り部>

付管径 100 mm

工区：2A

[illegible]

土工数量（取付管）その3 <のり切り部> No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：2A

路線名	入孔番号	方向	箇所数	土留延長	平均掘削深	掘削幅 800	道路幅員 (W) による分類										道路幅員 (W) による分類										備考																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																										
							5.00 ≦ W										2.40 ≦ W < 5.00																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
							掘削深による矢板分類 (m)										掘削深による矢板分類 (m)																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																				
							H=1.3m	H=1.5m	H=1.8m	H=2.0m	H=2.3m	H=2.5m	H=2.8m	H=3.0m	H=3.3m	H=3.5m	H=3.8m	H=1.3m	H=1.5m	H=1.8m	H=2.0m	H=2.3m	H=2.5m	H=2.8m	H=3.0m	H=3.3m		H=3.5m																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									
			箇所	m	m	m	矢板長					矢板長																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									

土留工数量（取付管） No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径	100	mm
------	-----	----

工区：2A

[illegible]

土留工数量 (取付管)

No. 1

第3处理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書(本管)

本管径 150 mm

工区：2B

[illegible]

		1976		
土留工数量(本管)				

No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

管 布 設 工 数 量 計 算 書 (本 管)

本管径 150 mm

工区：2B

[illegible]

管 布 設 工 数 量 (本 管)	No. 1
---------------------	-------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：2B

土工数量(本管)その1 No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

本管径 150 mm

工区：2B

土工数量（本管）その2 <溝掘り部> No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：2B

土工数量(本管)その3 <のり切り部> No.1

154

土留工数量計算書（本管）

本管径 150 mm

工区：2B

[illegible]

土留工数量 (本管)				
------------	--	--	--	--

No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

管 布 設 工 数 量 計 算 書 (取 付 管)

取付管径 100 mm

工区：2B

[illegible]

管 布 設 工 数 量 (取 付 管)	No.1
-----------------------	------

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：2B

土工数量（取付管）その 1 No. 1

157

工区：2B

土工数量（取付管）その 2 No.1

158

土工数量計算書（取付管）その3 <のり切り部>

取付管径 100 mm

工区：2B

路線名	人孔番号	方向	箇所数	道路幅員	道路幅員による分類（機械土工）																							
					5.00≦W						2.40≦W<5.00						1.70≦W<2.40						W<1.70					
					機械掘削 m3	埋戻工 石 m3	流用土 m3	残土処分 m3	舗装工 面積 ㎡	舗装工 処分量 m3	機械掘削 m3	埋戻工 石 m3	流用土 m3	残土処分 m3	舗装工 面積 ㎡	舗装工 処分量 m3	機械掘削 m3	埋戻工 石 m3	流用土 m3	残土処分 m3	舗装工 面積 ㎡	舗装工 処分量 m3	機械掘削 m3	埋戻工 石 m3	流用土 m3	残土処分 m3	舗装工 面積 ㎡	舗装工 処分量 m3
2	M2-4 M2	右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
		右																										
		左																										
合計																												

土工数量（取付管）その3 <のり切り部> No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土工数量計算書（取付管）その4 <溝掘り部>取付管径 100 mm

工区：2B

[illegible]

土工数量（取付管）その4 <溝掘り部> No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：2B

土留工数量（取付管） No.1

161

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm 工区：2B

[illegible]

土留工数量（取付管） No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

土留工数量計算書（取付管）

取付管径 100 mm

工区：2B

[illegible]

土留工数量 (取付管)

No. 1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：2B

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

組立式楕円マンホール数量計算書

工区：2

人 孔 番 号	地 盤 高	人 孔 深	流 出 管		流 入 管				副 管 工				削 孔 工			蓋・受枠		調整高	調 整 部 品						マ ン ホ ー ル ブ ロ ッ ク														底 版																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																									
			管 径	管 底 高	管 径	管 底 高	落 差	角 度	管 径	落 差	角 度	タイ プ	200	150	100	T -25	T -14		調整部材		リング			斜 壁			直 壁					く 体																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																																

組立式楕円マンホール数量 No.1

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

工区：2

小 口 径 マ ン ホ ー ル 数 量 No. 1

工区：2

第3処理分区 1号外污水管渠及び配水管布設替工事

設 計 内 訳 表								
費目	工事 区分	工種	種別	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
用地調査業務（権利調査以外）								
01:建物調査（基幹）								
工損調査				式				
					1.000			
建物等の調査				式				第 0001 号 明細表
					1.000			
02:建物調査（市費）								
工損調査				式				
					1.000			
建物等の調査				式				第 0002 号 明細表
					1.000			
直接原価				式				
					1.000			
その他原価				式				
					1.000			

03-ge-0003-3-015-00

- 1 -

下水道建設課

設 計 内 訳 表									
費目	工事 区分	工種	種別		単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
業務原価					式				
						1.000			
一般管理費等					式				
						1.000			
用地・工損調査業務価格					式				
						1.000			
消費税及び地方消費税相当額					式				
						1.000			
業務委託料					式				
						1.000			

03-ge-0003-3-015-00

- 2 -

下水道建設課

[建物調査（基幹）]

第 0001 号 明細表 建物等の調査					1 式 (上段 : 前 回 下段 : 今 回)
細別 規格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
木造建物事前調査 A	棟				第0001号施工単価表
70㎡以上130㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		4.000			
木造建物事前調査 C	棟				第0002号施工単価表
70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		1.000			
非木造建物事前調査（用途区分）イ	棟				第0003号施工単価表
200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		2.000			
非木造建物事前調査（用途区分）イ	棟				第0004号施工単価表
600㎡以上1000㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		1.000			
非木造建物事前調査（用途区分）ハ	棟				第0005号施工単価表
200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		3.000			
工作物事前調査	箇所				第0006号施工単価表
100㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		4.000			
合 計					

03-ge-0003-3-015-00

- 3 -

下水道建設課

[建物調査（市費）]

第 0002 号 明細表 建物等の調査					1 式 (上段 : 前 回 下段 : 今 回)
細別 規格	単 位	数 量	単 価	金 額	摘 要
木造建物事前調査 A	棟				第0007号施工単価表
70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		6.000			
非木造建物事前調査（用途区分）ハ	棟				第0005号施工単価表
200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		1.000			
工作物事前調査	箇所				第0006号施工単価表
100㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		1.000			
合 計					

03-ge-0003-3-015-00

- 4 -

下水道建設課

木造建物事前調査 A 70㎡以上130㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0001 号 施工単価表 1.000 棟 当り		
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要	
技師A	人					
技師B	人					
技師C	人					
技師A	人					
技師B	人					
技師C	人					
技師D	人					

03-ge-0003-3-015-00

- 5 -

下水道建設課

木造建物事前調査 A 70㎡以上130㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する					第 0001 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称		単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
材料費等		%				
合計		棟	1.000			
単位当り		棟	1.000	当り		
条 件 名 称				条 件 値		
建物の種類 面積による区分 調査計上区分 図面計上区分				木造建物事前調査 A 70㎡以上130㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		

木造建物事前調査 C 70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0002 号 施工単価表 1.000 棟 当り		
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要	
技師A	人					

03-ge-0003-3-015-00

- 6 -

下水道建設課

木造建物事前調査 C 70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0002 号 施工単価表 1.000 棟 当り		
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要	
技師B	人					
技師C	人					
技師A	人					
技師B	人					
技師C	人					
技師D	人					
材料費等	%					

03-ge-0003-3-015-00

- 7 -

下水道建設課

木造建物事前調査　C 70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第　0002 号　施工単価表 1.000 棟　　　　当り		
名　　　　称		単位	数　　量	単　　価	金　　額	摘　　　　要
合計		棟	1.000			
単位当り		棟	1.000	当り		
条　　件　　名　　称				条　　　　　　件　　　　値		
建物の種類 面積による区分 調査計上区分 図面計上区分				木造建物事前調査　C 70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		

非木造建物事前調査（用途区分）イ 200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0003 号 施工単価表 1.000 棟 当り		
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要	
技師A	人					
技師B	人					

03-ge-0003-3-015-00

- 8 -

下水道建設課

非木造建物事前調査（用途区分）イ 200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0003 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
技師C	人				
技師A	人				
技師B	人				
技師C	人				
技師D	人				
材料費等	%				
合計	棟	1.000			

03-ge-0003-3-015-00

- 9 -

下水道建設課

非木造建物事前調査（用途区分）イ 200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0003 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
単位当り	棟	1.000	当り		
条 件 名 称 建物の種類 面積による区分 調査計上区分 図面計上区分			条 件 値 非木造建物事前調査（用途区分）イ 200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		

非木造建物事前調査（用途区分）イ 600㎡以上1000㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0004 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
技師A	人				
技師B	人				
技師C	人				

03-ge-0003-3-015-00

- 10 -

下水道建設課

非木造建物事前調査（用途区分）イ 600㎡以上1000㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0004 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
技師A	人				
技師B	人				
技師C	人				
技師D	人				
材料費等	%				
合計	棟	1.000			
単位当り	棟	1.000	当り		

03-ge-0003-3-015-00

- 11 -

下水道建設課

非木造建物事前調査（用途区分）イ 600㎡以上1000㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する			第 0004 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
条 件 名 称		入 力 値	条 件 値	
建物の種類			非木造建物事前調査（用途区分）イ	
面積による区分			600㎡以上1000㎡未満	
調査計上区分			調査を計上する	
図面計上区分			図面等を計上する	

非木造建物事前調査（用途区分）ハ 200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0005 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
技師A	人				
技師B	人				
技師C	人				
技師A	人				
技師B	人				

03-ge-0003-3-015-00

- 12 -

下水道建設課

非木造建物事前調査（用途区分）ハ 200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0005 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
技師C	人				
技師D	人				
材料費等	%				
合計	棟	1.000			
単位当り	棟	1.000	当り		
条 件 名 称			条 件 値		
建物の種類 面積による区分 調査計上区分 図面計上区分			非木造建物事前調査（用途区分）ハ 200㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		

03-ge-0003-3-015-00

- 13 -

下水道建設課

工作物事前調査 100㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0006 号 施工単価表 1.000 箇所 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
技師A	人				
技師B	人				
技師C	人				
技師A	人				
技師C	人				
技師D	人				
材料費等	%				

03-ge-0003-3-015-00

- 14 -

下水道建設課

工作物事前調査 100㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0006 号 施工単価表 1.000 箇所 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
合計	箇所	1.000			
単位当り	箇所	1.000	当り		
条 件 名 称 建物の種類 面積による区分 調査計上区分 図面計上区分			条 件 値 工作物事前調査 100㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する		

木造建物事前調査 A 70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0007 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
技師A	人				
技師B	人				

03-ge-0003-3-015-00

- 15 -

下水道建設課

木造建物事前調査 A 70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0007 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
技師C	人				
技師A	人				
技師B	人				
技師C	人				
技師D	人				
材料費等	%				
合計	棟	1.000			

03-ge-0003-3-015-00

- 16 -

下水道建設課

木造建物事前調査 A 70㎡未満 調査を計上する 図面等を計上する				第 0007 号 施工単価表 1.000 棟 当り	
名 称	単位	数 量	単 価	金 額	摘 要
単位当り	棟	1.000	当り		
条 件 名 称			条 件 値		
建物の種類			木造建物事前調査 A		
面積による区分			70㎡未満		
調査計上区分			調査を計上する		
図面計上区分			図面等を計上する		

家屋調査工集計表：木造

[illegible]

家屋調査工集計表：非木造

[illegible]

家屋調査工集計表：木造

[illegible]

家屋調査工集計表：非木造

[illegible]

薬液注入工集計表〔複相式〕

2 セット

コード	種 別	削 孔 長 (m)				注 入 高 (m)				対 象 土 量 (m3)				1本当り注入量 (ℓ)		総注入量	注入本数
NO.		粘性土	砂質土	礫質土	合 計	粘性土	砂質土	礫質土	合 計	粘性土	砂質土	礫質土	合 計	1次注入	2次注入	(kl)	(本)
1	594-1到達人孔(上流)	3.030	2.282		5.312	0.618	2.282		2.900	4.56	16.82		21.37	403	608	8.09	8
2	M1-1両発進立抗(下流)	2.860	2.201		5.061	0.699	2.201		2.900	6.78	21.35		28.13	437	618	10.55	10
3	M1-1両発進立抗(上流)	2.860	2.036		4.896	0.241	2.559		2.800	2.11	22.42		24.53	354	721	9.67	9
4	M3-1両到達立抗(下流)	2.550	0.700	1.580	4.830	2.100	0.700		2.800	13.78	4.59		18.37	657	159	5.72	7
5	M3-1両到達立抗(上流)	2.550	0.600	1.580	4.730	2.200	0.600		2.800	14.43	3.94		18.37	668	137	5.64	7
6	M5-1両発進立抗(下流)	1.970	2.776		4.746	1.274	1.526		2.800	11.12	13.32		24.44	586	360	8.51	9
7	M5-1両発進立抗(上流)	1.970	2.756		4.726	1.294	1.506		2.800	11.30	13.15		24.44	588	355	8.49	9
8	M7-1両到達立抗(下流)	3.310	2.684		5.994	1.366	1.434		2.800	8.50	8.92		17.42	546	310	5.99	7
9	M7-1両到達立抗(上流)	3.310	2.584		5.894	1.466	1.334		2.800	7.43	6.76		14.20	530	274	4.82	6
10	M8-1発進立抗(下流)	1.750	2.397		4.147	1.563	1.237		2.800	10.82	8.56		19.38	631	297	6.49	7
11																	
12																	
13																	
14																	
15																	
16																	
17																	
18																	
19																	
20																	
21																	
22																	
23																	
24																	
25																	
合計		26.160	21.016	3.160	50.336					90.82	119.82		210.64	5399	3838		79

【観測井算定書】

掘進深（改良深+1.0m） 1本当り深さ

立坑1個所当り2本設置する。

設置位置は、立坑より10m以内とする。

番号	1	2	3	4	5	6	7	
対象立坑	既M594-1	M1-1	M3-1	M5-1	M7-1	M8-1		合計
	到達	両発進	両到達	両発進	両到達	片発進		
シルト・粘土	3.03 + 3.03	2.86 + 2.86	2.55 + 2.55	1.97 + 1.97	3.31 + 3.31	1.75 + 1.75		15.47
砂質土	2.28 + 1.00 3.28	2.20 + 1.00 3.20	0.70 + 1.00 1.70	2.78 + 1.00 3.78	2.68 + 1.00 3.68	2.40 + 1.00 3.40		19.04
礫質土	+	+	1.58 + 1.58	+	+	+		1.58
玉石混り土	+	+	+	+	+	+		
計	6.31	6.06	5.83	5.75	6.99	5.15		36.09
合 計	2箇所計上	2箇所計上	2箇所計上	2箇所計上	2箇所計上	2箇所計上		

	既M594-1	M1-1	M3-1	M5-1	M7-1	M8-1	
調査項目	現場検査回数	現場検査回数	現場検査回数	現場検査回数	現場検査回数	現場検査回数	
工事着手前	1	1	1	1	1	1	
工事施工中	1	1	1	1	1	1	
完了後2週間まで	13	13	13	13	13	13	
後半年まで							
小計	15	15	15	15	15	15	
合計	2箇所 30回	2箇所 30回	2箇所 30回	2箇所 30回	2箇所 30回	2箇所 30回	

調査項目	公的機関検査	公的機関検査	公的機関検査	公的機関検査	公的機関検査	公的機関検査	
工事着手前	1	1	1	1	1	1	
工事施工中	1	1	1	1	1	1	
完了後2週間まで	1	1	1	1	1	1	
小計	3	3	3	3	3	3	
合計	2箇所 6回	2箇所 6回	2箇所 6回	2箇所 6回	2箇所 6回	2箇所 6回	

36回