









1. 高耐荷力推進工法		1.1 高耐荷力方式（泥土圧一工程式）推進工			
(呼び径φ350mm)					
種 別	計 算 式			単 位	数 量
1.1 高耐荷力方式（泥土圧一工程式）推進工	N = 1			式	1
	路線延長	L = 45.34	= 45.34 m	m	45.34
	管渠延長	L = 45.60	= 45.60 m	m	45.60
	推進延長	L = 45.34	シルト質土 = 45.34 m	m	45.34
<b>【管材料】</b>					
推進工法用鉄筋コンクリート管	L = 45.60 さや管用ヒューム管 推進用ヒューム管 呼び径φ350mm 管外径 0.470 m			m	45.60
標準管	L = 1.00 m/本 ×	本	= 0.00 m	本	0
半管	L = 1.20 m/本 ×	38 本	= 45.60 m = 45.60 m	本	38
<b>【発生土処理工】</b>	N = 1			式	1
残土運搬工（機械積込）土砂	V = π/4 × 0.470 × 0.470 × 45.34			m <sup>3</sup>	7.9
建設発生土処理（処分料）シルト質土	V = 7.87			m <sup>3</sup>	7.9
滑材注入工	L = 45.34	推進延長	= 45.34 m	m	45.34
掘削添加材注入工	L = 45.34	推進延長	= 45.34 m	m	45.34
※積算調書：計算結果より					
中込め注入工	V = ( 0.35 × 0.35 - 0.25 × 0.25 ) × π/4 × 45.60			m <sup>3</sup>	2.2
<b>【仮設備工】</b>	N = 1			式	1
発進坑口工	N = 1	ライナープレート		箇所	1
到達坑口工	N = 1	ライナープレート		箇所	1
鏡切り工	発進到達坑口 φ350用 N = 1 (延長L=2.90m)	ライナープレート	※下水道用設計標準歩掛表（参考）	箇所	1
	到達立坑部 φ350用 N = 1 (延長L=2.90m)	ライナープレート	※下水道用設計標準歩掛表（参考）	箇所	1

1. 高耐荷力推進工法  
(呼び径φ350mm)

1.1 高耐荷力方式(泥土圧一工式)推進工

種 別	計 算 式	単 位	数 量
スクラップ	$A1 = \pi/4 \times 0.570 \times 0.570 \times 1 = 0.255 \text{ m}^2$ $A2 = \pi/4 \times 0.570 \times 0.570 \times 1 = 0.255 \text{ m}^2$ $\text{計} = 0.510 \text{ m}^2$		
鏡切工	管外径+10cm 発進口 (ライナープレート) $W = 0.255 \times 37 \text{ kg/m}^2 = 9.4 \text{ Kg} \rightarrow 0.009 \text{ t}$		
撤去	$W = 1.500 \times 0.274 \text{ t/m} = 0.411 \text{ t}$		
鏡切工	到達口 (ライナープレート) $W = 0.255 \times 37 \text{ kg/m}^2 = 9.4 \text{ Kg} \rightarrow 0.009 \text{ t}$		
撤去	$W = 1.000 \times 0.219 \text{ t/m} = 0.219 \text{ t}$		
	計 0.648 t	t	0.648
推進設備等設置撤去工	N = 1	箇所	1
先導体据付工	N = 1 一体型	台	1
先導体撤去工	N = 1 分割型	台	1
中込め注入設備工	N = 1	箇所	1

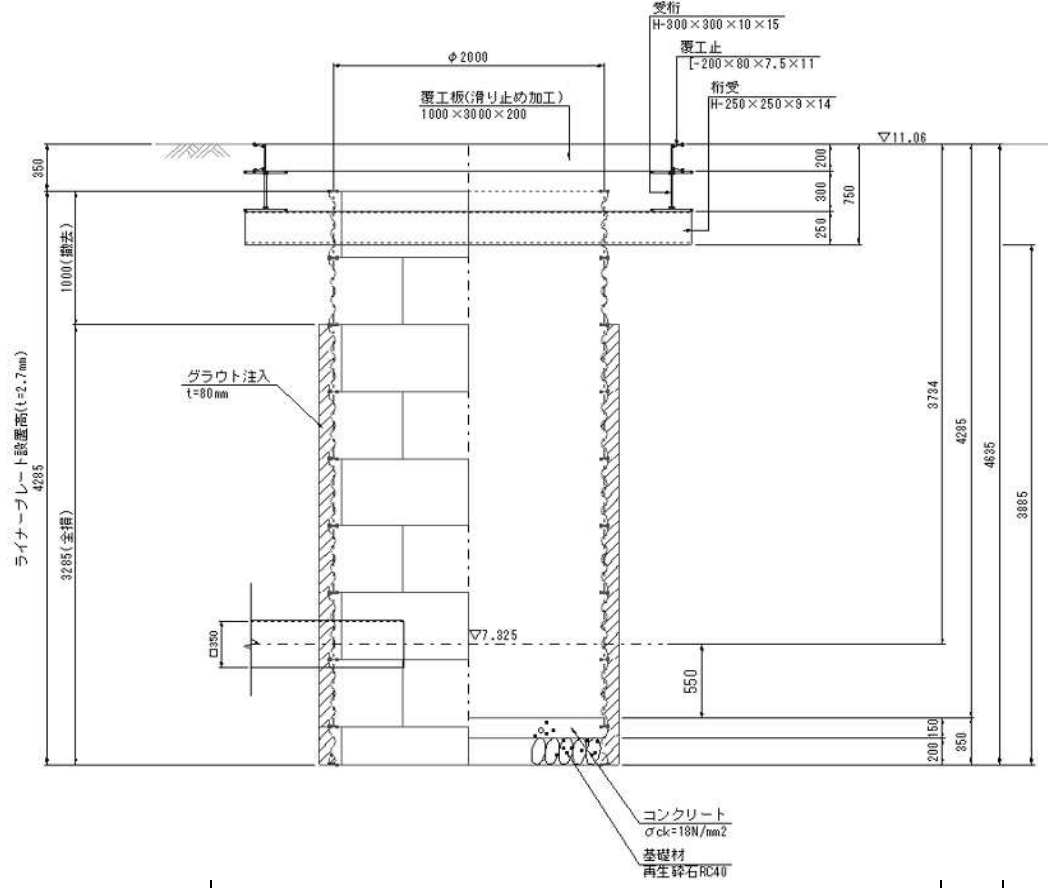
2.立坑工			
		2.1 発進立坑工	土工 (立坑)
		(ライナープレート式φ2500)	
種別	計算式	単位	数量
土工 (立坑)	<p>N = 1</p> <p>立坑面積 <math>A = \pi/4 \times \text{直径} \times 2.500 = \text{面積} = 4.91 \text{ m}^2</math></p>	式 m2	1 4.91
舗装版切断	<p>As t= 4 cm</p> <p><math>A = ( 0.00 + 0.00 ) \times 2 = 0.00</math></p>		0.0
舗装版取壊し	<p>As t= 4 cm</p> <p><math>A = 0.00 \times 0.00 = 0.00</math></p>		0.0
ガラ処分工	<p>Asガラ</p> <p><math>V = 0.00 \times 0.04 = 0.00</math></p>		0.0

2.立坑工		2.1 発進立坑工		土工 (立坑)	
		(ライナープレート式φ2500)			
種別	計 算 式			単位	数 量
掘削土量 立坑部	土砂	立坑面積	掘削深	覆工深	
	$V = 4.91 \text{ m}^2 \times (4.825 - \quad)$				$= 23.69$
					$= 23.69$
					$= 23.69$
機械土工 (埋戻工) シラス, (タンバ転圧)	全体	内径面積			
	$V = 4.91 \text{ m}^2 \times 4.475$				$= 21.97$
	控除 (配水管) HPPEφ200				
	$V = \pi/4 \times 0.25 \times 0.25 \times 3.010$				$= -0.15$
	縦	管中心高	埋戻し土境		
	$= 3.010 -$				$= 3.010$
	控除 (配水管) HPPEφ200				
$V = \pi/4 \times 0.250 \times 0.250 \times 2.500$					$= -0.12$
					$= -0.12$
					$= 21.70$
					$= 21.70$
残土運搬工 (機械積込)	$V = 23.69 - 21.70$				$= 1.99$
					$= 1.99$
					$= 1.99$
建設発生土処理 (処分料) 土砂	$V = 23.69 - 21.70$				$= 1.99$
					$= 1.99$
					$= 1.99$
ライナープレート	円形	2.50 m			
	立坑面積	$\pi/4 \times 2.500 \times 2.500$			$= 4.906$
					$= 4.906$
立坑周長	$\pi \times 2.500$			$= 7.854$	
					$= 7.854$

2.立坑工		2.1 発進立坑工 (ライナープレート式φ2500)					
種別	計 算 式			単位	数 量		
単位重量	1m当りセクション構成	P-10	=	10	枚		
	1m当り板厚	t= 2.7 mm					
	1m当り質量	$10 \times 0.026 + 10 \times 10 \times 0.000137$	=	0.274	t/m	0.3	
	1m2当り質量	$0.274 \div 7.854$	=	0.035	t/m2	0.03	
	設置撤去重量	設置高		=	5.000	m	5.00
		撤去高		=	1.500	m	1.50
		残置高		=	3.500	m	3.50
設置重量		$0.274 \times 5.000$	=	1.370	t		
撤去重量		$0.274 \times 1.500$	=	0.411	t		
残置重量		$0.274 \times 3.500$	=	0.959	t		
立坑基礎工							
基礎コンクリート工	$V = \pi/4 \times 2.500 \times 2.500 \times 0.150$		=	0.74	m3	0.7	
砕石基礎工 (t=20cm)	$A = \pi/4 \times 2.500 \times 2.500$		=	4.91	m2	4.9	
グラウト工							
グラウト注入量	$V = ( 2.500 + 0.08 ) \times \pi \times 0.08 \times 3.50$		=	2.268	m3	2.27	

2.立坑工  
 2.2 到達立坑工  
 土工 (立坑)  
 (ライナープレートφ2,000)

種別	計算式	単位	数量
土工 (立坑)	N = 1  直径 立坑面積 $A = \pi/4 \times 2,000 \times 2,000 = 3,142 \text{ m}^2$	式	1



舗装版切断	As t= 4 cm  $A = ( 3.30 + 3.25 ) \times 2 = 13.10$	m	13.1
舗装版取壊し	As t= 4 cm  $A = 3.25 \times 3.30 = 10.725$	m <sup>2</sup>	10.7
ガラ処分工	Asガラ  $V = 10.73 \times 0.04 = 0.43$	m <sup>3</sup>	0.4

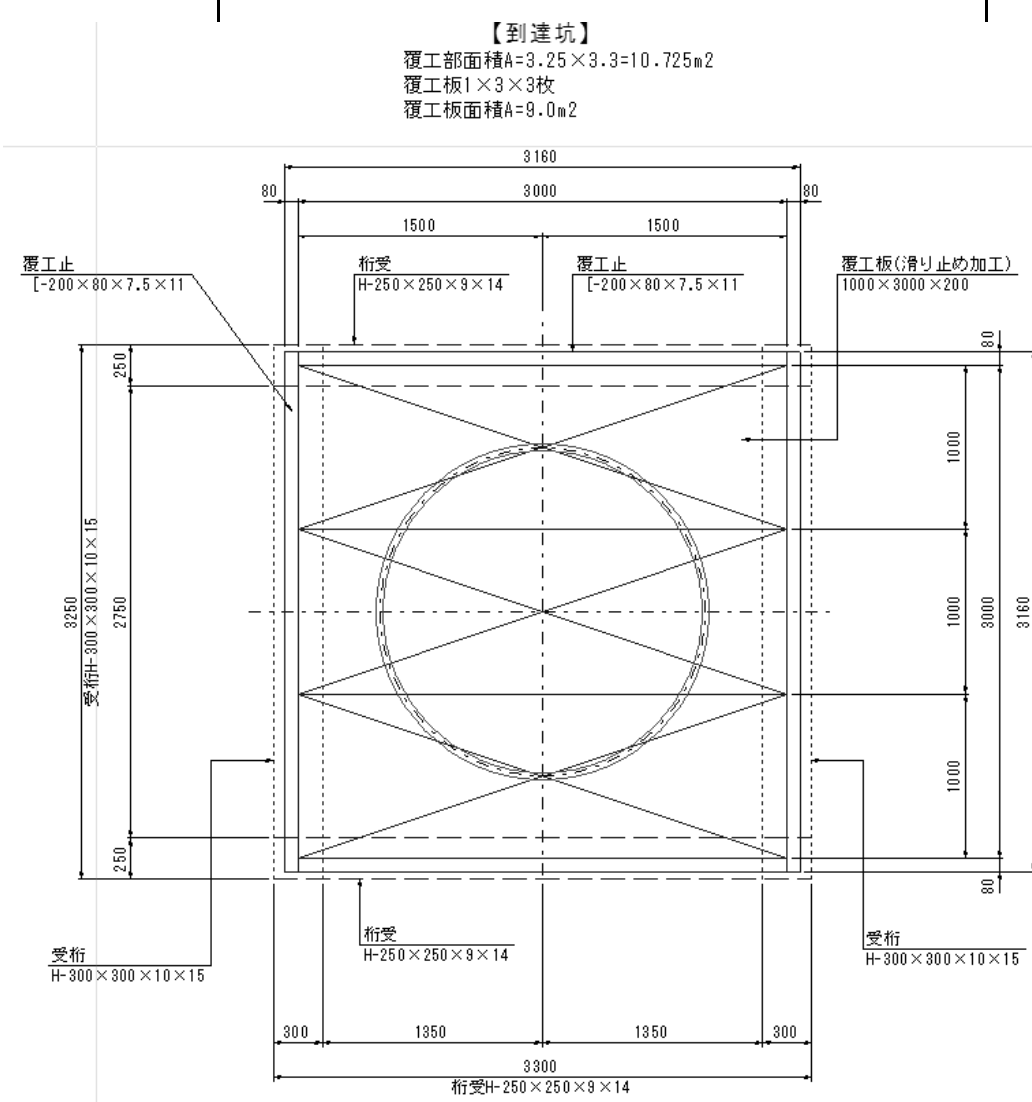
2.立 坑 工			
2.2 到達立坑工 ライナープレートφ2,000			
種 別	計 算 式		単位 数量
掘削土量 覆工部	土砂 覆工部面積	覆工深 舗装厚 $V = 10.725 \text{ m}^2 \times (0.750 - 0.040)$	= 7.615 m3 7.6
掘削土量 立坑部	土砂 立坑面積	立坑深 $V = 3.142 \text{ m}^2 \times 3.885$	= 12.207 m3 12.2
控除		=	m3
合計		= 19.822	m3 19.8
機械土工(埋戻工) 発生土(覆工部)	全体 覆工部面積	覆工深 舗装・路盤厚 $V = 10.725 \text{ m}^2 \times (0.750 - 0.21)$	= 5.792 m3
機械土工(埋戻工) 発生土(立坑部)	全体 内径面積	立坑深 基礎深 $V = 3.142 \text{ m}^2 \times (3.885 - 0.35)$	= 11.107 m3
埋戻し計		= 16.899	m3
控除	控除(配水管) HPPEφ200	$V = \pi/4 \times 0.25 \times 0.25 \times 2.810$	= -0.14
	縦 = 2.810 -	= 2.810	
	管中心高 - 埋戻し土境		
	控除(配水管) HPPEφ200	$V = \pi/4 \times 0.250 \times 0.250 \times 2.000$	= -0.10
		計 = (0.24)	m3 -0.2
合計		= 16.659	m3 16.7
残土運搬工(機械積込)	$V = 7.615 + 12.207 - 16.659$	= 3.16	m3 3.2
建設発生土処理(処分料)	$V = 7.615 + 12.207 - 16.659$	= 3.16	m3 3.2
コンクリート打設工	3.142 × 0.15	= 0.471	m3 0.5
基礎材 RC-40 t=200mm	3.142	= 3.142	m2 3.1
覆工板賃料	A = 9.00	= 9.00	m2 9.00
受桁及び桁受賃料	単位重量 H-300×300×10×15 93 kg × ( 3.25 × 2.0 )	= 604.50	kg
	C-200×80×7.5×11 24.6 kg × ( 3.16 + 3.00 ) × 2.0	= 303.07	kg
	H-250×250×9×14 71.8 kg × ( 3.30 × 2.0 )	= 473.88	kg
	合計	= 1,381.45	kg
	換算	= 1.38	t 1.38

2.立 坑 工			
2.2 到達立坑工 ライナープレートφ2,000			
種 別	計 算 式	単 位	数 量
ライナープレート	円形 2.00 m		
	立坑面積 $\pi/4 \times 2.000 \times 2.000$	= 3.142	m2 3.1
	立坑周長 $\pi \times 2.000$	= 6.283	m 6.3
単位重量	1m当りセクション構成 P-10	= 8	枚
	1m当り板厚 t= 2.7 mm		
	1m当り質量 $8 \times 0.026 + 10 \times 8 \times 0.000137$	= 0.219	t/m 0.2
	1m2当り質量 $0.219 \div 6.283$	= 0.035	t/m2 0.03
設置撤去重量	設置高	= 4.285	m 4.29
	撤去高	= 1.000	m 1.00
	残置高	= 3.285	m 3.29
	設置重量 $0.219 \times 4.285$	= 0.938	t
	撤去重量 $0.219 \times 1.000$	= 0.219	t
	残置重量 $0.219 \times 3.285$	= 0.719	t
グラウト工			
グラウト注入量	$V = ( 2.000 + 0.08 ) \times \pi \times 0.08 \times 3.285$	= 1.716	m3 1.72

3.付 帯 工

3.1 舗装復旧工

アスファルト舗装道

種 別	計 算 式	単 位	数 量
<p>舗装復旧工 t=4cm</p>	<p>到達立坑φ2000</p> <p>【到達坑】                      覆工部面積A=3.25×3.3=10.725m<sup>2</sup>                      覆工板1×3×3枚                      覆工板面積A=9.0m<sup>2</sup></p> 	<p>m<sup>2</sup></p>	<p>10.7</p>

4.付 帯 工			
3.1 舗装復旧工		アスファルト舗装道	
種 別	計 算 式	単 位	数 量
上層路盤工 t=7cm	到達立坑 粒調碎石 A = 10.73		
	= 10.73	m2	10.7
	計 = 10.73	m2	10.7
下層路盤工 t=10cm	到達立坑 フィルター層(砂) A = 10.73		
	= 10.73	m2	10.7
	計 = 10.73	m2	10.7

1. 共通仮設費

運 搬 費 (仮設鋼材)

鋼材運搬・積卸し費 N = 1

式 1

工 種	種 別	細 別	部 材	数 量
発進立坑 到達立坑	円形 覆工板	発進立坑 呼び径φ2,500mm用	搬出・搬入	0.000 t
		到達立坑 呼び径φ2,000mm用	搬出・搬入	0.000 t
	支保材	鋼矢板	搬入	0.000 t
		鋼矢板	搬出	0.000 t
		鋼製支保	搬出・搬入	0.000 t
		ライナープレート	搬出・搬入	2.308 t
	覆工板	覆工板	搬出・搬入	1.920 t
		受け桁材	搬出・搬入	1.381 t

鋼材運搬重量

種 別	細 別	計算式	数 量
搬入	円形覆工板		0.000 t
	鋼矢板		0.000 t
	鋼製支保工		0.000 t
	ライナープレート	1.37+0.938	2.308 t
	覆工板	0.64×3枚	1.920 t
	受け桁材	1.381	1.381 t
	小計(1)		5.609 t
搬出	円形覆工板		0.000 t
	鋼矢板		0.000 t
	鋼製支保工		0.000 t
	ライナープレート	0.411+0.219	0.630 t
	覆工板	0.64×3枚	1.920 t
	受け桁材	1.381	1.381 t
	小計(2)		3.931 t

・ 仮設鋼材運搬費 (片道)  
(参考運搬距離 35km)

搬入	5.61 t
----	--------

搬出	3.93 t
----	--------

・ 仮設鋼材積卸し費

搬入	5.61 t
----	--------

搬出	3.93 t
----	--------

1. 共通仮設費																															
		安全費	(参考)																												
種 別	計 算 式	単 位	数 量																												
安 全 費	$N = 1$  ※1. 各立坑の実日数は、立坑工期算定表より	式	1																												
交通誘導員	<table style="width: 100%; border-collapse: collapse;"> <tr> <td style="width: 30%;">発進立坑</td> <td style="width: 20%; text-align: center;">実日数</td> <td style="width: 20%; text-align: center;">配置人数</td> <td style="width: 30%;"></td> </tr> <tr> <td><math>N = 34.0</math></td> <td style="text-align: center;"><math>= 34 \text{ 日}</math></td> <td style="text-align: center;"><math>\times 2 \text{ 人}</math></td> <td style="text-align: center;"><math>= 68 \text{ 人}</math></td> </tr> <tr> <td>到達立坑</td> <td></td> <td></td> <td></td> </tr> <tr> <td><math>N = 12.0</math></td> <td style="text-align: center;"><math>= 12 \text{ 日}</math></td> <td style="text-align: center;"><math>\times 2 \text{ 人}</math></td> <td style="text-align: center;"><math>= 24 \text{ 人}</math></td> </tr> <tr> <td colspan="4">取付管（布設工：3日、切替工：1日、洗管・水圧：1日、舗装工：1日）</td> </tr> <tr> <td><math>N = 6.0</math></td> <td style="text-align: center;"><math>= 6 \text{ 日}</math></td> <td style="text-align: center;"><math>\times 2 \text{ 人}</math></td> <td style="text-align: center;"><math>= 12 \text{ 人}</math></td> </tr> <tr> <td colspan="2" style="text-align: right; border-top: 1px solid black;">計</td> <td style="text-align: center; border-top: 1px solid black;">52 日</td> <td style="text-align: center; border-top: 1px solid black;">計 = 104 人</td> </tr> </table>	発進立坑	実日数	配置人数		$N = 34.0$	$= 34 \text{ 日}$	$\times 2 \text{ 人}$	$= 68 \text{ 人}$	到達立坑				$N = 12.0$	$= 12 \text{ 日}$	$\times 2 \text{ 人}$	$= 24 \text{ 人}$	取付管（布設工：3日、切替工：1日、洗管・水圧：1日、舗装工：1日）				$N = 6.0$	$= 6 \text{ 日}$	$\times 2 \text{ 人}$	$= 12 \text{ 人}$	計		52 日	計 = 104 人	人	104
発進立坑	実日数	配置人数																													
$N = 34.0$	$= 34 \text{ 日}$	$\times 2 \text{ 人}$	$= 68 \text{ 人}$																												
到達立坑																															
$N = 12.0$	$= 12 \text{ 日}$	$\times 2 \text{ 人}$	$= 24 \text{ 人}$																												
取付管（布設工：3日、切替工：1日、洗管・水圧：1日、舗装工：1日）																															
$N = 6.0$	$= 6 \text{ 日}$	$\times 2 \text{ 人}$	$= 12 \text{ 人}$																												
計		52 日	計 = 104 人																												

## 2-1. 推 進 工 事 工 程 表

※. 各立坑工種の供用日数は、別紙の立坑工期算定表より

発進立坑 φ2,500 (ライナープレート)	<div style="display: flex; justify-content: space-around; font-size: small;"> <span>仮設設置工</span> <span>立坑築造工</span> <span>薬液注入工</span> <span>推進準備工</span> <span>L=45.34m 推進工 HP φ350 泥土圧式</span> <span>管挿入工</span> <span>中込注入工</span> <span>推進後片付</span> <span>立坑撤去工</span> <span>仮設撤去工</span> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-around; margin-top: 10px;"> <span>0日</span> <span>16日</span> <span>0日</span> <span>7日</span> <span>10日</span> <span>4日</span> <span>6日</span> <span>8日</span> <span>0日</span> </div>	※ 実日数は、立坑工期算定表より  実日数 N= 34日 供用日数 N= 51日
到達立坑 φ2,000 (ライナープレート)	<div style="display: flex; justify-content: space-around; font-size: small;"> <span>立坑築造工</span> <span>薬液注入工</span> <span>立坑撤去工</span> </div> <div style="display: flex; justify-content: space-around; margin-top: 10px;"> <span>14日</span> <span>0日</span> <span>6日</span> </div>	実日数 N= 12日 供用日数 N= 20日
損料日数	<p>【覆工板賃料日数】</p> <p style="text-align: center; font-size: small;">設置                      撤去                      準備                      片付け</p> $N = 43 - 19 - (14 + 6) \div 2 + (5 + 4) = 23.0 \approx 30 \text{ 日 ( 1 ヶ月 )}$	

### 3-1. 発進立坑工期算定表

【ライナープレートφ2,500mm】

番号	工 種	種 別	作 業 量		日当り 作業量	作 業 日 数 (日)				備 考
						実働 日数	不稼働 係数	供用 日数	計上 日数	
	準備工									
1	立坑掘削 土留設置						1.4			
		ライナープレート構築工 基礎コンクリート 養生	φ2,500	5.0 m	0.54	9.3	1.4	13.0	13	下水道用設計標準歩掛表P424
				1 口ト	—	—	—	3.0	3	コンクリート標準示方書 3日×1口ト
		小計. 1				9.3		16.0	16	
2	補助地盤 改良									
		小計. 2								
3	呼び径φ350 小口径管 推進工法	推進準備工	推進開始迄	1.0 式	—	5.0	1.4	7.0	7	日推協高耐荷力泥土圧式P.841
		管推進工	砂質土	45.34 m	6.5	7.0	1.4	9.8	10	下水道用設計標準歩掛表P98
		管挿入工	ポリエチレン管φ200	45.34 m	21.5	2.1	1.4	2.9	3	水道事業実務必携P86
		中込注入工		2.27 m <sup>3</sup>	2.2	1.0	1.4	1.4	1	下水道用設計標準歩掛表P116
		推進後片付け	分割	1.0 式	—	4.0	1.4	5.6	6	日推協高耐荷力泥土圧式P.274
		小計. 3				19.1		26.7	27	
4	立坑撤去工	機械埋戻し工	発生土埋戻し工φ2,500	21.70 m <sup>3</sup>	53.0	0.4	1.4	0.6	1	土木I-14-①-17
		ライナープレート撤去工	φ2,500	1.5 m	0.29	5.2	1.4	7.3	7	下水道用設計標準歩掛表P426
		小計. 4				5.6		7.9	8	
計						34.0			51	

・ 覆工板開閉面積 開閉日数 N = 34.0 日 ≒ 34 日 (補助地盤改良工を除く実日数)  
 夜間施工 開閉回数 N = 33 回 最初の設置、撤去1回分を除く

・ 交通誘導員配置日数 N = 各工種の実日数 34.0 日 ≒ 34 日  
 夜間施工

【推進工日進量の算定】

①土質日進量 土質: 普通土 6.5 m/日  
 ②プラント方式補正 1  
 ③補正日進量 L = 6.5 × 1 = 6.5 m/日



材料表

工 種	名 称	規 格	単 位	当初数量	変更数量	備 考
推進本管・取付管						
配水管布設工	水道配水用ポリエチレン管 EF受口付直管	φ 200 L=5.00m	本	11		
φ 200	水道配水用ポリエチレン管 プレーンエンド	φ 200 L=5.00m	本	1		
	EFソケット	φ 200	個	30		
	EFチーズ (両受)	φ 200 × φ 150	個	1		
	EF 90° ベンド (片受)	φ 200	個	1		
	EF 90° ベンド (両受)	φ 200	個	3		
	埋設標識シート	アルミ入り	m	8.1		
	挿入管保護用スペーサー		個	26		
	ポリ管用メカ形栓	φ 200	個	2		材料支給
仕切弁設置工 φ 200	PE挿し口付ソフトシール仕切弁	φ 200	個	2		
	仕切弁BOX	円形1号 土被り H=0.8m	組	2		
空気弁設置工 φ 25	ポリエチレン管用サドル付分水栓	φ 200 × φ 25	個	2		
	小型空気弁	φ 25	個	2		
	GPナット	φ 25	個	2		
	GPソケット	φ 25	個	2		
	砲金長ニップル	φ 25 L=200	個	2		
	砲金ソケット	φ 32 × φ 25	個	2		
	〃	φ 25	個	2		
	空気弁BOX	円形2号 土被り H=0.8m	組	2		

材料表

工 種	名 称	規 格	単 位	当初数量	変更数量	備 考
取付管						
配水管布設工	水道配水用ポリエチレン管 EF受口付直管	φ 150 L=5.00m	本	1		
φ 150・φ 100・φ 75	〃	φ 100 L=5.00m	本	3		
	〃	φ 75 L=5.00m	本	2		
	水道配水用ポリエチレン管 プレーンエンド	φ 100 L=5.00m	本	2		
	EFソケット	φ 150	個	3		
	EFチーズ (両受)	φ 150×φ 150	個	1		
	レデューサ	φ 150×φ 100	個	2		
	EF片受レデューサ	φ 100×φ 75	個	1		
	EF45° ベンド (両受)	φ 100	個	1		
	EF22° 1/2ベンド (片受)	φ 100	個	1		
	EF11° 1/4ベンド (両受)	φ 100	個	3		
	EF11° 1/4ベンド (片受)	φ 100	個	1		
	ポリ管用メカ型曲管	φ 100×45°	個	2		
	片落PCジョイント	φ 150 (D) × φ 100 (P)	個	1		
	ポリ管用メカ形栓	φ 75	個	1		材料支給
	鋳鉄管用メカ型栓	φ 150	個	1		
	埋設標識シート	アルミ入り	m	44.8		
仕切弁設置工 φ 150	PE挿し口付ソフトシール仕切弁	φ 150	個	1		
	仕切弁BOX	円形1号 土被り H=0.8m	組	1		
仕切弁設置工 φ 100	ポリ管用一体型ソフトシール仕切弁	φ 100	個	1		
	仕切弁BOX	円形1号 土被り H=1.0m	組	1		
仕切弁設置工 φ 75	ポリ管用一体型ソフトシール仕切弁	φ 75	個	1		
	仕切弁BOX	円形1号 土被り H=0.8m	組	1		



労務費

工 種	名 称	規 格	単 位	当初数量	変更数量	備 考
取付管						
配水管布設工	ホリエレン管(融着接合(EF接合))据付工	呼び径150mm	m	4.1		
φ150・φ100・φ75	〃	呼び径100mm	m	24.0		
	〃	呼び径75mm	m	9.7		
	ホリエレン管(融着接合(EF接合))継手工	呼び径150mm 1口継手	口	1		
	〃	呼び径100mm 1口継手	口	6		
	〃	呼び径75mm 1口継手	口	2		
	ホリエレン管(融着接合(EF接合))継手工	呼び径150mm 2口継手	箇所	4		
	〃	呼び径100mm 2口継手	箇所	4		
	ホリエレン管(メカニカル継手)継手工	呼び径100mm	口	5		
	〃	呼び径75mm	口	1		
	メカニカル継手継手工	呼び径150mm	口	2		
	ホリエレン管切断工	呼び径150mm	口	2		
	〃	呼び径100mm	口	8		
	〃	呼び径75mm	口	2		
	鋳鉄管切断工	呼び径150mm	口	2		
	管明示シート工		m	44.8		
仕切弁設置工 φ150	仕切弁設置工	呼び径150mm	基	1		
	仕切弁ボックス設置工	円形1号 内寸250mm	組	1		H=800
	鉄蓋設置		枚	1		
仕切弁設置工 φ100	仕切弁設置工	呼び径100mm	基	1		
	ホリエレン管(メカニカル継手)継手工	呼び径100mm	口	2		
	仕切弁ボックス設置工	円形1号 内寸250mm	箇所	1		H=1000
	鉄蓋設置		枚	1		
仕切弁設置工 φ75	仕切弁設置工	呼び径75mm	基	1		
	ホリエレン管(メカニカル継手)継手工	呼び径75mm	口	2		
	仕切弁ボックス設置工	円形1号 内寸250mm	箇所	1		H=800
	鉄蓋設置		枚	1		

土工数量表

工 種	名 称	規 格	土工	計 算 式	設計数量
推進本管・取付管					
配水管布設工	機械床掘工	H=800	A-1	0.6 m × 1.11 m × 6.4 m = 4.26 m <sup>3</sup>	4
φ 200	機械埋戻し工	シラス	A-1	0.6 m × 0.45 m × 6.4 m = 1.73 m <sup>3</sup>	2
	機械埋戻し工	発生土	A-1	0.6 m × 0.49 m × 6.4 m = 1.88 m <sup>3</sup>	2
	残土処理工		A-1	4.26 - 1.88 / 0.9 = 2.17 m <sup>3</sup>	2
	下層路盤工 RC-30	t=10cm	A-1	0.6 m × 6.4 m = 3.84 m <sup>2</sup>	4
	上層路盤工 M-30	t=8cm	A-1	0.6 m × 6.4 m = 3.84 m <sup>2</sup>	4
	As舗装版切断工	t=4cm	A-1	6.4 m × 4 条 = 25.6 m	26
	As舗装版破碎工	t=4cm	A-1	0.8 m × 6.4 m = 5.12 m <sup>2</sup>	5
	仮As舗装版破碎工	t=3cm	A-1	0.6 m × 6.4 m = 3.84 m <sup>2</sup>	4
	仮As舗装工（車道）	t=3cm	A-1	0.6 m × 6.4 m = 3.84 m <sup>2</sup>	4
	本復旧As舗装工車道（人力施工）	t=4cm	A-1	0.8 m × 6.4 m = 5.12 m <sup>2</sup>	5
	As舗装殻運搬・処分工		A-1	5.12 × 0.04 + 3.84 × 0.03 = 0.32 m <sup>3</sup>	0.3
取付管					
配水管布設工	機械床掘工	H=800	A-2	0.6 m × 1.04 m × 5.8 m = 3.62 m <sup>3</sup>	
φ 150・φ 100・φ 75			A-3	0.6 m × 0.985 m × 5.3 m = 3.13 m <sup>3</sup>	
			A-4	0.6 m × 0.95 m × 10.9 m = 6.21 m <sup>3</sup>	
			B1	0.6 m × 0.925 m × 9.8 m = 5.44 m <sup>3</sup>	
		H=1200	B2	0.6 m × 1.325 m × 3.7 m = 2.94 m <sup>3</sup>	
			C	0.6 m × 1.385 m × 8.1 m = 6.73 m <sup>3</sup>	
		H=1270	D	0.6 m × 1.455 m × 0.7 m = 0.61 m <sup>3</sup>	
	合計			28.69 m <sup>3</sup>	30
	機械埋戻し工	シラス	A-2	0.6 m × 0.38 m × 5.8 m = 1.32 m <sup>3</sup>	
			A-3	0.6 m × 0.325 m × 5.3 m = 1.03 m <sup>3</sup>	
			A-4	0.6 m × 0.29 m × 10.9 m = 1.90 m <sup>3</sup>	
			B1	0.6 m × 0.325 m × 9.8 m = 1.91 m <sup>3</sup>	
			B2	0.6 m × 0.325 m × 3.7 m = 0.72 m <sup>3</sup>	
			C	0.6 m × 0.325 m × 8.1 m = 1.58 m <sup>3</sup>	
			D	0.6 m × 0.325 m × 0.7 m = 0.14 m <sup>3</sup>	
	合計			8.60 m <sup>3</sup>	9

土工数量表

工種	名称	規格	土工	計算式	設計数量
	機械埋戻し工	発生土	A-2	0.6 m × 0.49 m × 5.8 m = 1.71 m <sup>3</sup>	
			A-3	0.6 m × 0.49 m × 5.3 m = 1.56 m <sup>3</sup>	
			A-4	0.6 m × 0.49 m × 10.9 m = 3.20 m <sup>3</sup>	
			B1	0.6 m × 0.5 m × 9.8 m = 2.94 m <sup>3</sup>	
			B2	0.6 m × 0.9 m × 3.7 m = 2.00 m <sup>3</sup>	
			C	0.6 m × 0.96 m × 8.1 m = 4.67 m <sup>3</sup>	
			D	0.6 m × 1.03 m × 0.7 m = 0.43 m <sup>3</sup>	
	合計			16.50 m <sup>3</sup>	<b>20</b>
	残土処理工			28.69 m <sup>3</sup> - 16.50 m <sup>3</sup> / 0.9 = 10.36 m <sup>3</sup>	<b>10</b>
	路盤工 RC-30	t = 17cm	B1	0.6 m × 9.8 m = 5.88 m <sup>2</sup>	
			B2	0.6 m × 3.7 m = 2.22 m <sup>2</sup>	
	合計			8.10 m <sup>2</sup>	<b>8</b>
	路盤工 RC-30	t = 11cm	C・D	(図面より) = 4.9 m <sup>2</sup>	<b>5</b>
	下層路盤工 RC-30	t = 10cm	A-2,-3,-4	0.6 m × 22.0 m = 13.2 m <sup>2</sup>	<b>13</b>
	上層路盤工 M-30	t = 8cm	A-2,-3,-4	0.6 m × 22.0 m = 13.2 m <sup>2</sup>	<b>13</b>
	As舗装版切断工	t = 15cm以下	A-2	5.8 m × 4 条 = 23.2 m	
			A-3	5.3 m × 4 条 = 21.2 m	
			A-4	10.9 m × 4 条 = 43.6 m	
			C	8.1 m × 2 条 = 16.2 m	
			D	0.7 m × 2 条 = 1.4 m	
				105.60 m	<b>106</b>
	Co舗装版切断工	t = 10cm	B1	9.8 m × 2 条 = 19.6 m	
			B2	3.7 m × 2 条 = 7.4 m	
	合計			27.00 m	<b>27</b>

土工数量表

工種	名称	規格	土工	計算式	設計数量
	As舗装版破碎工	t = 4cm	A-2,-3,-4	0.80 m × 22.0 m = 17.6 m <sup>2</sup>	
			C・D	(図面より) = 15.7 m <sup>2</sup>	
	合計			33.30 m <sup>2</sup>	<b>33</b>
	仮As舗装版破碎工	t = 3cm	A-2,-3,-4	0.60 m × 22.0 m = 13.2 m <sup>2</sup>	
			B1	0.60 m × 9.8 m = 5.88 m <sup>2</sup>	
			B2	0.60 m × 3.7 m = 2.22 m <sup>2</sup>	
			C・D	(図面より) = 4.9 m <sup>2</sup>	
	合計			26.20 m <sup>2</sup>	<b>26</b>
	Co舗装版破碎工	t = 10cm	B1	0.60 m × 9.8 m = 5.88 m <sup>2</sup>	
			B2	0.60 m × 3.7 m = 2.22 m <sup>2</sup>	
	合計			8.10 m <sup>2</sup>	<b>8</b>
	仮As舗装工 (車道)	t = 3cm	A-2,-3,-4	0.6 m × 22.0 m = 13.2 m <sup>2</sup>	<b>13</b>
	仮As舗装工 (歩道)	t = 3cm	B1	0.6 m × 9.8 m = 5.88 m <sup>2</sup>	
			B2	0.6 m × 3.7 m = 2.22 m <sup>2</sup>	
			C・D	(図面より) = 4.9 m <sup>2</sup>	
	合計			13.00 m <sup>2</sup>	<b>13</b>
	本復旧As舗装工 車道 (人力施工)	t = 4cm	A-2,-3,-4	0.8 m × 22.0 m = 17.6 m <sup>2</sup>	<b>18</b>
	本復旧As舗装工 歩道 (人力施工)	t = 4cm	C・D	(図面より) = 15.7 m <sup>2</sup>	<b>16</b>
	本復旧Co舗装工 (人力施工)	t = 10cm	B1	0.6 m × 9.8 m = 5.88 m <sup>2</sup>	
			B2	0.6 m × 3.7 m = 2.22 m <sup>2</sup>	
	合計			8.10 m <sup>2</sup>	<b>8</b>
	As舗装殻運搬・処分工			33.3 × 0.04 + 26.2 × 0.03 = 2.12 m <sup>3</sup>	<b>2</b>
	Co舗装殻運搬・処分工	t = 10cm		8.10 m <sup>2</sup> × 0.1 m = 0.81 m <sup>3</sup>	<b>0.8</b>

φ200 HPPE 配水管 切管表

路線名：国道3号外

番号	管種	管径	① 定尺長	切管長 (m)					計	残管(m) ①-②	切断工 (口)	備考	
				乙 切 管									
				甲	乙-1	乙-2	乙-3	乙-4					
1	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	EF受口付直管	
2	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	〃	
3	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	〃	
4	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	〃	
5	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	〃	
6	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	〃	
7	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	〃	
8	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	〃	
9	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.200		4.800	0.200	4	〃	
10	HPPE	200	5.000	1.200	1.200	1.200	1.270		4.870	0.130	4	〃	
11	HPPE	200	5.000	3.077	1.500				4.577	0.423	2	〃	
				乙 切 管					計				
				乙-1	乙-2	乙-3	乙-4	乙-5					
12	HPPE	200	5.000	2.140	2.342				4.482	0.518	2	プレーンエンド	
		計	60.000	17.217	15.842	12.000	12.070		57.129	2.871	44		

60.000 17.217 15.842 12.000 12.070 57.129 2.871 44

のみ入力

管種	1
	HPPE

管径 =	200
------	-----

有効長	5.000
-----	-------





