# 土工数量計算書(配水管)

土工数量集	<b>集計表</b>								
			1	2	3	4	5		
			配水管	配水管	配水管	不断水	既設管撤去	昼間	改め
			DIP φ 100 DP=1.2m	DIP φ 100 DP=1.2m	DIP φ 100 DP=1.2m	VP φ 100 DP=1.2m	VP φ 100 DP=1.2m	合計	Lix (x)
			車道 39型	車道 39型	車道 39型	車道 39型	車道 39型		
舗装版切断工	t=5cm	m	427.1	10.1	25.8	6.0	454.6	923.6	920
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m²	138.8	3.3	8.4	2.3	136.4	289.2	290
機械掘削工	0.20BH	m³	134.6	4.2	10.7	3.4	170.9	323.8	320
埋戻工(改良土)	0.20BH	m³				2.6		2.6	3
埋戻工(発生土)	0.20BH	m³	85.1	3.0	7.7		126.8	222.6	220
残土処分工	発生土	m³	40.0	0.9	2.1	3.4	30.0	76.4	76
残土処分工	AS	m³	6.9	0.2	0.4	0.1	6.8	14.4	14
	再生切込砕石								
下層路盤工	t=19cm	m²	138.8	3.3	8.4	2.3	136.4	289.2	289
	再生粒調砕石								
上層路盤工	t=15cm	m²	138.8	3.3	8.4	2.3	136.4	289.2	289
	再生密粒度アスコン								
表層工(車道)	t=5cm PK3	$m^2$	138.8	3.3	8.4	2.3	136.4	289.2	289

## 延長集計表

T. 1	<b>工任</b>	h 14	布	設	7-7 🛱	A =1
番号	工種	名 称	口径	土被り	延 長	合 計
1	配水管	車道 39型	DIP φ 100	0.90		213.54
2	配水管	車道 39型	DIP φ 100	1.20		5.06
3	配水管	車道 39型	DIP φ 100	1.20		12.91
4	不断水	車道 39型	VP φ 100	1.20		1.50
⑤	既設管撤去	車道 39型	VP φ 100	1.20		227.3

土工計算書 車道 39型 配水管 DIP  $\phi$  100mm DP=0.9m

	管種•管	径	DIP φ 10	0		機械掘削	0.97	m		
	舗装版原	孠	0.05	m		機械埋戻	0.63	m	発生土	
	管呼び往	圣	0.100	m		路盤	0.19	m	下層路盤	
	管外径		0.118	m		路盤	0.15	m	上層路盤	
計算条件	掘削幅	i	0.65	m		AS	0.05	m		
掘削延長	213.54								213.54	m
舗装版切断工 t=5cm	213.54	×	2					11	427.1	m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	213.54	×	0.65					II	138.8	m²
機械掘削工										
	( 0.65	×	0.97		)	×	213.54	=	134.6	$m^3$
埋戻工 (発生土)	( 0.65	×	0.63	_	0.118 ×	3 2				
		×	$\pi$	÷	4 )	×	213.54	=	85.1	$m^3$
残土処分工(発生土)	134.6	-	発生土 85.1	÷	0.9			=	40.0	$m^3$
残土処分工(AS)	138.8	×	0.05					=	6.9	$m^3$
下層路盤工 再生切込砕石 t=19cm RC-40	213.54	×	0.65					Ш	138.8	m²
上層路盤工 再生粒調砕石 t=15cm RM-40	213.54	×	0.65					=	138.8	m²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	213.54	×	0.65					=	138.8	m²

土工計算書 車道 39型 配水管 DIP  $\phi$  100mm DP=1.2m

	管種•管径		DIP φ 100			機械掘削	1.27	m	
	舗装版厚			m		機械埋戻	0.93	m	発生土
	管呼び径			m		路盤	0.19	m	下層路盤
	管外径		0.118	m		路盤	0.15	m	上層路盤
計算条件	掘削幅		0.65	m		AS	0.05	m	
BT SEVICIT	2/日1114田		0.00	111		7 10	0.00	- 111	
掘削延長	5.06								5.06 m
舗装版切断工 t=5cm	5.06	×	2					=	10.1 m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	5.06	×	0.65					=	3.3 m²
機械掘削工									
	( 0.65	×	1.27		)	×	5.06	=	$4.2  ext{ m}^3$
埋戻工 (発生土)	( 0.65	×	0.93	_	0.118 ×	3 2			
		×	π	÷	4 )	×	5.06	=	$3.0 \text{ m}^3$
残土処分工(発生土)	4.2	_	発生土 3.0	÷	0.9			=	$0.9 \text{ m}^3$
残土処分工(AS)	3.3	×	0.05					=	$0.2 \text{ m}^3$
下層路盤工 再生切込砕石 t=19cm RC-40	5.06	×	0.65					=	3.3 m²
上層路盤工 再生粒調砕石 t=15cm RM-40	5.06	×	0.65					=	$3.3 \text{ m}^2$
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	5.06	×	0.65					=	3.3 m²

土工計算書 車道 39型 配水管 DIP  $\phi$  100mm DP=1.2m

	管種•管径		DIP φ 100			機械掘削	1.27	m		
	舗装版厚		0.05	m		機械埋戻	0.93	m	発生土	
	管呼び径		0.100	m		路盤	0.19	m	下層路盤	
	管外径		0.118	m		路盤	0.15	m	上層路盤	
計算条件	掘削幅		0.65	m		AS	0.05	m		
	.,									
掘削延長	12.91								12.91	m
舗装版切断工 t=5cm	12.91	×	2					=	25.8	m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	12.91	×	0.65					=	8.4	m²
機械掘削工	12.91	×	0.65	×	1.27			=	10.7	$m^3$
埋戻工 (発生土)	( 0.65	×	0.93	-	0.118 ×	8 2				
		×	$\pi$	÷	4 )	×	12.91	=	7.7	$m^3$
残土処分工(発生土)	10.7	_	発生土 7.7	÷	0.9			=	2.1	$m^3$
残土処分工(AS)	8.4	×	0.05					=	0.4	$m^3$
下層路盤工 再生切込砕石 t=19cm RC-40	12.91	×	0.65					=	8.4	m²
上層路盤工 再生粒調砕石 t=15cm RM-40	12.91	×	0.65					=	8.4	m²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	12.91	×	0.65					=	8.4	m²

土工計算書 車道 39型 不断水バルブ VP φ 100mm DP=1.2m

	管種	· 管径		VP φ 100				機械掘肖	1.	52 r	n		
	舗装	<b>長版厚</b>		0.05	m			機械埋房	₹ 1.	18 r	n #	位状改良土	
	管吗	乎び径		0.100	m			路盤	0.	19 r	n	下層路盤	
	管外	<b>外径</b>		0.114	m			路盤	0.	15 r	n	上層路盤	
計算条件	掘	削幅		1.50	m			AS	0.	05 r	n		
掘削延長	1	.50										1.50	m
舗装版切断工 t=5cm	1	.50	×	4							=	6.0	m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	1	.50	×	1.50							=	2.3	m²
機械掘削工	( 1	.50	×	1.52	_		0.114	1 2					
			×	π	÷	4	)	×	1.	50	=	3.4	$m^3$
埋戻工(粒状改良土)	( 1	.50	×	1.18	_		0.114 ×	1 2					
			×	π	÷	4		×	1.	50	=	2.6	$m^3$
残土処分工(発生土)											=	3.4	$m^3$
残土処分工(AS)	2	2.3	×	0.05							=	0.1	$\mathrm{m}^3$
下層路盤工 再生切込砕石 t=19cm RC-40	1	.50	×	1.50							=	2.3	m²
上層路盤工 再生粒調砕石 t=15cm RM-40	1.	.50	×	1.50							=	2.3	m²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	1.	.50	×	1.50							=	2.3	m²

土工計算書 車道 39型 既設管撤去 VPφ100mm DP=1.2m

(5)

	管種•管径		VP φ 100			7	機械掘削	1.27	m		
	舗装版厚		0.05	m			機械埋戻	0.93	m	発生土	
	管呼び径		0.100	m			路盤	0.19	m	下層路盤	
	管外径		0.114	m			路盤	0.15	m	上層路盤	
計算条件	掘削幅		0.60	m			AS	0.05	m		
	.,										
掘削延長	211.30	+	16.00							227.30	m
舗装版切断工											
t=5cm	227.30	×	2						=	454.6	m
舗装版取壊工											
As t=10cm以下	227.30	$\times$	0.60						=	136.4	$m^2$
機械掘削工	( 0.60	×	1.27	-		0.114	2				
					. \						3
		X	$\pi$	÷	4 )		×	227.30	=	170.9	m°
埋戻工 (発生土)	007.00		0.00			0.000				100.0	3
	227.30	×	0.60	×		0.930			=	126.8	m
# 1.4n ハ マ (マシ 仕 1.)			75.4								
残土処分工(発生土)	170.0		発生土			0.0				20.0	3
	170.9	-	126.8	÷		0.9			=	30.0	m
残土処分工(AS)											
发工处分工(AS)	196.4		0.05						_	C 0	$m^3$
	136.4	×	0.05						=	0.8	m
下層路盤工											
下層始盤工 再生切込砕石 t=19cm	227.30	×	0.60						=	136.4	$m^2$
	441.30	^	0.00						-	130.4	111
RC-40 上層路盤工											
上層 始盛 上 再生粒調砕石 t=15cm	227.30	×	0.60						=	136.4	$m^2$
丹生私調解石 t=15cm RM-40	441.30	^	0.00						-	130.4	111
表層工											
衣間上 再生密粒度アスコン t=5cm	227.30	×	0.60						=	136.4	$m^2$
再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	441.30	^	0.00						_	150.4	111
6-711											

#### 仮設材賃料計算書

(掘削深2.00m以下) アルミ矢板長H=2.00m (掘削深+200mm)

#### 不断水割丁字管設置 1日当たり2箇所(土留材は転用)

**腹起し材** W = 0.115 m H = 2.000 m t = 0.080 m

掘削幅 矢板厚 腹起し厚

1日施工量 = 2.0 箇所/日

実日数 = 施工箇所数 ÷ 1日施工量

= 1.0 箇所 ÷ 2.0 箇所/日 = **1** 日

※(土木工事標準積算基準書(標準単価・市場単価・ 参考資料P239)

供用日数 = 1 日  $\times$  1.76 = **2** 日

**上留賃料日数** = **2** 日

#### アルミ矢板賃料 (矢板長H=2.00m)

使用枚数 = 施工延長 × 日当たり施工箇所(転用) ÷ 1枚当たりの幅

= 1.50 m  $\times$  1 箇所  $\div$  0.333 = 5 枚 (両側) 資材は転用 5 枚  $\times$  2 = 10 枚

2箇所内長い方の延長 (日軽アルサボートカタログ) NAS-PB型

矢板重量 = 使用枚数 × 矢板長 × 矢板質量

= 10  $\times$  2.00  $\times$  0.0057 = 0.114 t

矢板賃料 = (供用日数×矢板賃料+矢板基本料)×矢板延長×使用枚数

建設物価p819・積算資料p297

= ( 2 日 imes imes 19 imes imes imes + imes 240 imes imes imes 2.00 m imes 10 枚

○ 矢板材賃料 = 5,560 円

#### 支保材賃料(軽量金属)・腹起し材厚80mm

使用本数 = 施工延長 腹起し材長

= 1.50 m ÷ 2.00 = 1 本 (両側) (段数)

1 本 × 2 × 1 = 2 本 × 1 箇所 = 2 本

腹起し切梁材賃料 = 支保工使用本数 × 1日当り賃料 × 供用日数

建設物価 p 819 · 積算資料 p 297

腹起し賃料 = 2 本  $\times$  <u>33</u>  $_{\text{円/* \cdot H}} \times$  2 日 = 132 円 切梁賃料 = 2 本  $\times$  <u>110</u>  $_{\text{円/* \cdot H}} \times$  2 日 = 440 円 水圧ポンプ賃料 = 1 台  $\times$  <u>154</u>  $_{\text{円/6 \cdot H}} \times$  2 日 = 308 円 支保材賃料計 = 132 + 440 + 308 = 880 円

支保材基本料 500 円/本 × 2 + 500 円/本 × 2 + 500 円/本 × 1 = 2,500 円

ZMNJ 25-741 000 13/4- // 2 1 000 13/4- // 1 2,000 1

○ **支保材賃料合計** = 880 + 2,500 = 3,380 円

#### 3. 仮設材の運搬費について

(日軽アルサポートカタログ)NAS-HC2

腹起し材重量 = 2 本 × <u>0.01506</u> t/本 = 0.030 t

(日軽アルサポ<sup>°</sup>ートカタロク<sup>\*</sup>) NAS-120

切梁材重量 = 2 本  $\times$  <u>0.0145</u> t/本 = 0.029 t

運搬重量合計 = 矢板重量 + 腹起し材重量 + 切梁材重量

0.114 + 0.030 + 0.029 = 0.173 **t** 

土留集計表

					T				
No.	土留材	規格	施工箇所数	施工延長(m)	矢板賃料(円)	支保材賃料(円)	賃料合計(円)	重量(t)	備考
1	アルミ矢板土留	H=2.0	1	1.5	5,560	3,380	8,940	0.173	
計					5,560	3,380	8,940	0.173	

日進量:2箇所/日

使用矢板材形状

矢板材	W=0.333m H=2.00m t=0.04m
腹起し材	W=0.115m H=2.00m t=0.08m
切梁材	L= 1.260 m

# 配水管布設費

## 配水管布設費

## GX形 φ 100mm

設 置 工	規格	数量	単 位
管 布 設 工	φ 100	227.7	m
鋳 鉄 管 切 断 工	φ 100	19	П
接合工	直管 φ100	57	П
接合工	異形管 φ100	21	П
接合工	Gリンク φ100	13	П
接合工	Pリンク φ100	2	П
仕 切 弁 設 置 工	φ 100	9	基
ねじ式弁筐設置工	A形、1号	10	箇所
消火栓設置工	単口	1	箇所
排 水 弁 設 置 工	単口	3	箇所
フランジ継手工	φ 75	8	П
レシ、ンコンクリート製ホ、ックス設置工	円形3号	4	個
メカニカル継手工	特殊 管栓帽	2	П
メカニカル継手工	特殊 DIP側	3	П
メカニカル継手工	普通 SP,VP側	3	П
不断水バルブ設置工	VP φ 100	1	基
管明示テープエ	φ 100	296.4	m
管明示シートエ		225.1	m
鋳 鉄 管 切 断 工	φ 100	2	П
塩ビ管切断工	φ 100	4	口
鋼 管 切 断 工	φ 100	2	П

# 材料調書(配水管)

# 配水管材料表

種別		直管			曲管		両受	曲管	Z <del>:</del>	字管		二受T字管		受挿片落管	F付~	Γ字管	フラ 短	ンジ [管	補修弁	ステンレス製 補修弁	消火栓	ステンレス製 消火栓	消火栓筐	排水弁筐	√W #▽
管径	N	切管	計	45°	22° 1/2	11 1/4°	45°	22° 1/2	H300	H450	φ75× φ75	φ 100× φ 75	φ 100 × φ 100	φ 150× φ 100	φ75× φ75	φ 100× φ 75	75*150	75*400	75*200	75*200	単口	単口	500×690	500×690	継輪
GX φ 100	47			2	1	2	2		2				2			4	3	1	3	1	3	1	1	3	2
		10	57																						
	1																								
<b>∄</b> I.	4.77	10	F7	0	1	0	0	0	0	0			0	0		4	2	1	2	1	2	1	1	0	0
計	47	10	57	2	1	2	2	0	2	0		<u> </u>	2	0	bler I	4	3 不断水	1	3	1	3	1	1	3	2
種別	- 両受短管	帽	ソフトシー	ル仕切弁	弁筺	座台	立上管	接合部品	ライナ	Gリンク	Pリンク	管村	全帽	異種管継	不断水 バルブ	不断水 割T字管	バラボ ソフトシール 仕切弁	管明示 テープ	埋設シート						
管径	阿又应自	ΨĦ	受挿し	両受	<b>万</b> 隆	庄口	L=m/本	異形管	247	G907	1909	DIP用	VP用	手	VP φ 100	VP φ 100 × φ 75	DIP φ 150	テープ゜	生以入下						
GX φ 100			7	2	10	10	10	21	21	13	2	2		VCロング	1										
														2											
														VC											
														1				15巻	225.1						
					<u> </u>																				
計	0		7	2	10	10	10	21	21	13	2	2													
管種•口径	管布	設工	切断工	直管		異形管	Gリンク	Pリンク	仕切弁 設置	ねじ式弁管 設置	消火栓 設置	排水弁 設置	フランジ	レジン コンクリート製	メカニカ	カル継手	不断水バルブ	不断水 割T字管 設置工	不断水 ソフトシール 仕切弁	異種管継 手取り外し	管明示	管明示	鋳鉄管	硬質塩化 ビニル管	鋼管
						700 0				A形、1号			接合	ボックス設置	普通	特殊 管栓帽	設置工 VP φ 100	VP φ 75 × φ 75	設置工 DIP $\phi$ 150	I	テープエ	シートエ	切断工	切断工	切断工
GX φ 100	227	.722				21	13	2	9	10	1	3	8	4	3	2	1								
			19	57												3					296.4	225.1	2	2	1
			15	"																	230.4	220.1		1	1
																								1	
計	22'	7.7	19	57		21	13	2	9	10	1	3	8	4	3	5	1				296.4	225.1	2	4	2

<b>7</b> 7	調書 GX形 φ 10 DP=0.9						掘削延長管布設延長	213.545 210.735
	材	料		規	格	材料延長	数 量	延長
直		3	管	GX	管	4.000	46	184.000
甲	切	3	管	GX	管	2.300	1	2.300
甲	切	3	管	GX	管	1.730	1	1.730
甲	切	3	管	GX	管	3.250	1	3.250
甲	切	3	管	GX	管	1.780	1	1.780
甲	切	á	管	GX	管	2.540	1	2.540
甲	切	á	管	GX	管	1.280	1	1.280
甲	切	3	管	GX	管	1.000	1	1.000
甲	切	á	管	GX	管	2.120	1	2.120
乙	切 管 (	( 凸	)	GX	管	1.000	1	1.000
乙	切 管 (	( 凸	)	GX	管	1.000	1	1.000
乙	切 管 (	( 凸	)	GX	管	1.800	1	1.800
乙	切 管 (	( 凸	)	GX	管	1.200	1	1.200
曲		3	管	11 1/	$'4^{\circ}$	0.360	2	0.720
乙	字	4	管	H=3	300	0.730	2	1.460
F	付 T	字	管	φ 100 ×	< φ 75	0.440	3	1.320
フ	ラ ン ジ	短	管	φ75×	150L		3	
補	修	<u>:</u>	弁	φ 75× レバー			2	
スラ	テンレス製	補修	弁	φ 75× レバー			1	
地	下 式 消	火	栓	単「			2	
ステ	ンレス製地下	式消火	栓	単			1	
消	火	全 1	笠	φ 500×	690H		1	(蓋含む)
排	水	弁 1	筺	φ 500×	690H		2	(蓋含む)
<u> </u>	受 T	字	管	φ 100×	φ 100	0.590	2	1.180
異	種 管	総	手	VC φ	100	0.011	1	0.011
異和	重管継手(口	ング型	į)	VC φ	100	0.081	2	0.162
ソラ	フトシール	仕切:	弁	受挿し	φ 100	0.490	5	2.450
ソラ	フトシール	仕切:	弁	両受	φ 100	0.180	2	0.360
仕	切 弁 筺	• 座 ·	台	H=510~	690mm	浅埋設用 中型	7	
接	合	部。	品	異形	管		13	
接	合	部 ,	品	ライ	ナ	0.029	18	0.522
接	合 音	部 ,	品	Gリン	ノク		7	
接	合	部。	品	Pリン	<b>ノ</b> ク	0.180	2	0.360
——— 管		ſ	—— 帽	DIP用。	φ 100		2	

材料	調書								
	GX形 φ	100m	m				掘削延長		5.059
	DP=1.2	2m①					管布設延長	Ī	5.059
	材	料		規	格	材料延長	数量	延	長
甲	切		管	GX	管	1.680	1		1.680
乙	切 管	(	凸 )	GX	管	0.890	1		0.890
乙	切 管	(	凸 )	GX	管	1.680	1		1.680
両	受	曲	管	45		0.160	1		0.160
曲			管	45		0.420	1		0.420
継			輪	φ1	.00	0.200	1		0.200
接	合	部	口口	異刑	<b>泛管</b>		2		
接	合	部	口口	ライ	゚ナ	0.029	1		0.029
接	合	部	口口	Gリ:	ンク		3		

材料調書					
GX形 φ 100mm				掘削延長	12.908
DP=1.2m②				管布設延長	11.928
材料		規格	材料延長	数量	延長
直	<b>公</b>	GX管	4.000	1	4.000
甲切	宇	GX管	1.820	1	1.820
乙切管(凸	)	GX管	2.340	1	2.340
乙 切 管 ( 凸	)	GX管	1.000	2	2.000
曲	车	22° 1/2	0.380	1	0.380
曲	宇	$45^{\circ}$	0.420	1	0.420
両 受 曲 智	宇	$45^{\circ}$	0.160	1	0.160
継	侖	φ 100	0.200	1	0.200
ソフトシール仕切り	Ť	受挿し φ100	0.490	2	0.980
仕 切 弁 篭 · 座 台	. 1	H=510~690mm	浅埋設用 中型	2	
F 付 T 字 管	当	$\phi$ 100 × $\phi$ 75	0.440	1	0.440
フ ラ ン ジ 短 管		$\phi$ 75×400L		1	
補修手	É	φ75×200H レバー式		1	
地下式消火棒	全	単口		1	
排水弁質	<u> </u>	φ 500×690H		1	(蓋含む)
不断水バルフ	J <sup>i</sup>	VP φ100		1	
異種管継	F	VC φ 100	0.110	1	0.110
接合部。		異形管		6	
接合部局	口口	ライナ	0.029	2	0.058
接合部。	口口	Gリンク		3	

ţ	刃 管 調 音	小 基 G	K形 φ100m	ım		L=4.0m/	本
	甲切管	乙切管	乙切管	乙切管(凸)		残管	切断
1	2.300			0.890	Z	0.810	2
2	1.680			1.680	乙	0.640	2
3	1.730			1.000	Z	1.270	2
4	3.250				Z	0.750	1
5	1.780			1.800	乙	0.420	2
6	2.540			1.200	Z	0.260	2
7	1.280			2.340	乙	0.380	2
8	1.000			1.000	Z	2.000	2
9	2.120			1.000	乙	0.880	2
10	1.820			1.000	Z	1.180	2
計							19

## 埋設シート算出表

管		径	$\phi~100$ mm				計
管布	設延	長	227.722				
消火	栓筐	<b>ミ数</b>	4				
			0.664				
材	料	長	225.066				225.066
設	計	値	225.1	0.0	0.0	0.0	225.1

## 埋設表示テープ算出表

管	径	ф 75шш	φ 100mm			計
直	管		47			
切	管		10			
材	料 長		296.4			296.4
1 🕏	はあたり	4.7	5.2			
設	計値	0	14.82	0	0	15

巻/20m

# 撤去管調書

## 撤去管費

## $VP \phi 50mm \cdot \phi 100mm$

設置工	規格	数量	単 位
撤去管吊上げ積込工	VP φ 50	46.7	m
撤去管吊上げ積込工	VP φ 100	227.3	m
撤去管切断工	VP φ 50	13	口
撤去管切断工	VP φ 100	66	П
撤去管運搬費	4t L=25km以下		口
撤去管処分費		3.3	m³

# 土工数量計算書(給水管)

土工数量集	 §計表					
			1	2		
			給水管	給水管	1 ← Λ	74,12
			φ 20~ φ 50	φ 20~ φ 50	合計	改め
			車道 39型	砂利道		
舗装版切断工	t=5cm	m	128.0		128.0	130
A BALLA HERRY LINE						
舗装版取壊工 0.20BH	t=10cm以下	m²	38.4		38.4	38
機械掘削工	0.20BH	m³	32.6	44.8	77.4	80
掘削工	人力	m³	1.8		1.8	2
埋戻工(改良土)	0.20BH	m³	9.8	12.7	22.5	23
埋戻工(発生土)	0.20BH	m³	9.6	16.9	26.5	27
埋戻工(発生土)	人力	m³	1.8	0.0	1.8	2
残土処分工_	発生土	m³	21.9	26.0	47.9	48
T2   L1 // T	4.0	3	1.0		1.0	0
残土処分工	AS 再生切込砕石	m³	1.9		1.9	2
下層路盤工	#生955年有 t=19cm	m²	38.4		38.4	38
	再生切込砕石	111	50.4		50.1	30
下層路盤工	t=20cm	m²		49.8	49.8	50
	再生粒調砕石					-
上層路盤工	t=15cm	m²	38.4		38.4	38
	再生粒調砕石					
上層路盤工	t=10cm	m²		49.8	49.8	50
	再生密粒度アスコン					
表層工(車道)	t=5cm PK3	m²	38.4		38.4	38

## 延長集計表

			布 設		
番号	工種	名 称	口径	延長	合 計
1	給水管	車道	HIVP φ 20∼ φ 50		64.00
2	給水管	未舗装	HIVP φ 20~ φ 50		83.00

## 土工計算書 車道 39型 給水管

HIVP  $\phi$  20 $\sim \phi$  50mm DP=0.9m

人力掘削・埋め戻し(1箇所あたり) 乙止(0.5\*1.0\*0.9=0.45㎡)

1

丙止(0.5\*1.0\*0.3=0.15m³)

<u>(l)</u>						ŀ	ŊШ. (U.)	<u> </u>	$0.3 = 0.15 \mathrm{m}$	
	管種•管径	HIV	/P φ 20∼	$\phi$ 50		機械掘削	0.85	m		
	舗装版厚		0.05	m		機械埋戻	0.26	m	粒状改良土	
									発生土	
⇒1 606 67 Irl.	管呼び径		0.050	m		機械埋戻	0.25	m		
計算条件	管外径		0.060	m		路盤	0.19	m	下層路盤	
	掘削幅		0.60	m		路盤	0.15	m	上層路盤	
						AS	0.05	m		
						710	0.00	111		
									I	
掘削延長	64.00								64.0	m
舗装版切断工										
	C4 00		0						100.0	
t=5cm	64.00	$\times$	2					=	128.0	m
舗装版取壊工										
As t=10cm以下	64.00	×	0.60					=	38.4	$m^2$
As t-rochies	04.00	^	0.00						50.4	111
Life I b I See Ja I										
機械掘削工										_
	64.00	$\times$	0.60	$\times$	0.85			=	32.6	$\mathbf{m}^3$
人力掘削工	Zı		箇所		丙		箇所			
人力掘削工										
	0.45	$\times$	3	+	0.15	X	3			
								=	1.8	$\mathbf{m}^3$
									1.0	111
埋戻工(改良土)										
	( 0.60	$\times$	0.26	_	0.060	2				
		×	_		4 )	~	64.00	_	9.8	3
		^	$\pi$	•	4 )	×	64.00	=	9.8	m
埋戻工(発生土)										
	64.00	$\times$	0.60	X	0.25			=	9.6	$m^3$
人力埋戻工 (発生土)										9
									1.8	m³
残土処分工(発生土)			発生土							
/スエベルエ(元王工/	00.0				0.0				01.0	. 3
	32.6	_	9.6	÷	0.9			=	21.9	m
残土処分工(AS)							<u></u>			
	38.40	×	0.05					=	1.9	$m^3$
	00.10	/ \	0.00						1.3	111
下層路盤工										
再生切込砕石 t=19cm	64.00	$\times$	0.60					=	38.4	$m^2$
RC-40										
上層路盤工										2
再生粒調砕石 t=15cm	64.00	×	0.60					=	38.4	mĩ
RM-40										
表層工										
	64.00	~	0.60					_	20.4	m <sup>2</sup>
再生密粒度アスコン t=5cm	64.00	X	0.60					=	38.4	111
PK-3										

### 土工計算書

### 未舗装

給水管

 $\mbox{HIVP}\,\phi\,20\!\sim\phi\,50\mbox{mm}\quad\mbox{DP}\!=\!0.9\mbox{m}$ 

人力掘削・埋め戻し(1箇所あたり) 乙止(0.5\*1.0\*0.9=0.45㎡)

2

丙止(0.5\*1.0\*0.3=0.15m³)

<u> </u>							Р <del>1 ПГ (0.0</del>	*1.0*	$0.3 = 0.15 \mathrm{m}$	
	管種•管径	HIV	/P φ 20∼	φ 50		機械掘削	0.90	m		
	舗装版厚		0.05	m		機械埋戻	0.26	m	粒状改良土	
	管呼び径		0.050	m		機械埋戻	0.34	m	発生土	
計算条件	管外径		0.060	m		路盤	0.20	m	下層路盤	
	掘削幅		0.60	m		路盤	0.10	m	上層路盤	
	4/H1111.LП		0.00	111		⊬H IIII.	0.10	111	<u> → / 🗀 - ⊬ μ</u>	
									I	
掘削延長	83.00								83.0	m
加州是区	03.00								05.0	111
機械掘削工										
小文小人小出日11 二	83.00	×	0.60	~	0.90			=	44.8	$\mathbf{m}^3$
	03.00	^	0.00	^	0.90			=	44.8	111
1. 七提出了	7		松言に		<u> </u>		松言□			
人力掘削工	Z 0.45	×	箇所	+	丙	~	箇所			
	0.45	X	0	+	0.15	×	0			
										3
								=	0.0	m
III → - (3/ + 1)										
埋戻工(改良土)										
	( 0.60	×	0.26	-	0.060	2				
										2
		×	$\pi$	÷	4 )	×	83.00	=	12.7	m³
埋戻工 (発生土)										0
	83.00	$\times$	0.60	×	0.34			=	16.9	$m^3$
人力埋戻工 (発生土)										
									0.0	$m^3$
残土処分工(発生土)			発生土							
	44.8	_	16.9	÷	0.9			=	26.0	$m^3$
下層路盤工										
再生切込砕石 t=20cm	83.00	×	0.60					=	49.8	$m^2$
RC-40										
上層路盤工										
再生粒調砕石 t=10cm	83.00	×	0.60					=	49.8	m²
RM-40	00.00	, ,	0.00						13.0	111
IXIVI IO										

# 給水管布設費

## 給水管布設費

設置工	規格	数量	単 位
硬質塩化ビニル管布設工	φ 13	2.0	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 20	109	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 25	13	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 30	5.8	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 40	0	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 50	46.8	m
サドル分水栓建込工	HIVP $\phi$ 50 $\times$ $\phi$ 20	3	箇所
サドル分水栓建込工	HIVP $\phi$ 50 $\times$ $\phi$ 25	1	箇所
サドル分水栓建込工	DIP $\phi$ 100 × $\phi$ 20	17	箇所
サドル分水栓建込工	DIP $\phi$ 100 × $\phi$ 25	5	箇所
サドル分水栓建込工	DIP $\phi$ 100 × $\phi$ 30	1	箇所
サドル分水栓建込工	DIP $\phi$ 100 × $\phi$ 40	0	箇所
サドル分水栓建込工	DIP $\phi$ 100 × $\phi$ 50	1	箇所
コ ア 取 付 エ	φ 20∼ φ 50	24	箇所
止 水 栓 取 付 工	φ 20	5	箇所
止 水 栓 取 付 工	φ 50	2	箇所
量 水 器 取 付 工	φ 13	2	箇所
量 水 器 取 付 工	φ 20	3	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 13	3	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 20	15	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 25	3	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 30	1	箇所
管明示シートエ		161.6	m

# 材料調書(給水管)

	既設接続	乙止めまで	メーターまで	SVまで	
改良方法					
	22	0	5	0	

	φ 13	φ 20	φ 25	φ 30
ナポルオド				
布設延長 (HIVP+フレキシブ	2.00	109.00	13.00	5.80
ル継手延長)	φ 40	φ 50		
/ / / / / / / / / / / / / / / / / / /				
	0.00	46.80		

### 給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
H I V P			4m/本
11 1 V F	φ 13	1	2.0
	φ 20	25	99.0
	φ 25	3	10.0
	φ 30	2	5
	φ 40	0	0
	φ 50	12	46
H I ソ ケ ッ ト	φ 13	2	ケ
	φ 20	16	
	φ 25	0	.  -
	φ 30	0	.  -
	φ 40	0	-
	φ 50	11	
H I エ ル ボ	φ13	4	. ケ
	φ 20	39	-
	φ 25	0	.  -
	φ 30	0	-
	φ 40	0	-
	φ 50	4	·

### 給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
HIキャップ	φ13	0	ケ
	Ψ 10		_
	φ 20	20	<u></u>
	φ 25	6	
	φ 30	1	
	φ 40	0	
	φ 50	1	
HI異径ソケット	φ 20× φ 13	2	ケ
	φ 25× φ 13		
		0	-
	φ 30 × φ 25	0	
	φ 50 × φ 40	0	
ガイドナット付メーターユニ オ ン	φ 13	4	ケ 
	φ 20	6	<u></u>
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	<u></u>
	φ 50	0	
フレキシブル管	φ 20	20	0.5m/本
	φ 25	6	
	φ 30	1	0.8m/本
	φ 40	0	
	φ 50	1	_
7 II. → +∧	φσσ	1	ケ
乙 止 水 栓	φ 20	5	
	φ 25	0	
乙 止 水 栓 筐	PVC製 φ100×H500~700mm	5	ケ
	鋳鉄製 φ100×H500~700mm	0	

#### 給水材料集計表

材料名	規格	数量	<u>単位</u> ケ
青銅製ソフトシール仕切弁	φ30	0	T.
	φ 40	0	
	φ 50	2	
S V 筐	公道用	2	ケ
	私道用	0	
R C 座 台	敷地用	0	ケ
X - ターボックス	中型	2	ケ
	φ 13	2	
	φ 20	3	
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	
	φ 50	0	
丙 止 水 栓	φ 13	2	ケ
	φ 20	3	
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	
	φ 50	0	
サ ド ル 分 水 栓	HIVP φ 50×20	3	ケ
	HIVP φ 50×25		
		1	
	DIP φ 100×20	17	
	DIP φ 100×25	5	
	DIP φ 100×30	1	
	DIP φ 100×40	0	
タ キ ル た 1	DIP φ 100×50	1	ケ
径 違 ソ ケ ッ ト	φ 65× φ 50	1	ケ
消 火 栓 ア ダ プ タ ー ハット型仕切弁筐(座台含	φ 65	1	ケ
tr )		1	ケ
HI ハ ` ル フ ` ソ ケ ッ ト	φ 50	1	
HI ベンド 45 °	φ 50	1	ケ
HI エ ル ボ 45 °	φ 20	4	ケ
管 明 示 シ ー ト	幅15cm	161.6	m

### 給水管材料一覧

名称	М	***	サドル分	水栓	H (耳	IVP 巨道)	H (未	IVP 舗装)	НГ	VP(民)	HIV	P(全体)	ソケ	ット	エルボ9	0°	キャッフ	P :	異径ソケ	ット	メータ	ン	フレキシラ ル継手	Ž	乙止水柱	全 (P	乙筐 VC製)	メータ	ターボッ クス	丙止:	水栓	青銅製ンシール仕	ソフト :切弁	SV筐	座台	径違ソケッ φ65×φ5	ト 消火栓 0 アダプター	ハット型仕切弁管	バルフ	HI パソケット	HIベン 45°	ドロ	HIエルボ 45°
図面上名称	口 径	改良方法	本管×給水	個数	口径	m			口径	m	口径	m	口径	個数	口径(	固数	口径 個	数	×口径	個数	口径	個数	口径 個数	女 口	径個	数口征	怪 個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径 個数	女 個数	個数	個数	個数	口径	個数	口径 個	個数 「	口径 個数
1)	13	既設接続	100×20	1	20	1.0					20	1.0					20	ı					20 1																		1		
2	20	既設接続	100×20	1	20	1.0					20	1.0					20	ı					20 1																				
3	20	既設接続	100×20	1	20	1.0					20	1.0					20	ı					20 1																				
4	20	既設接続	100×20	1	20	1.0					20	1.0					20	l					20 1																				
(5)	20	既設接続	100×25	1	25	1.0					25	1.0					25	l					25 1																				
6	20	既設接続	100×20	1	20	1.0					20	1.0					20	1					20 1																				
7	20	既設接続	100×25	1	25	1.0					25	1.0					25	1					25 1																				
8	20	メーターまで	100×20	1	20	1.0	20	3.0	20	2.0	20	6.0	20	4	20	8	20	1			20	2	20 1	2	20 1	1 20	) 1	20	1	20	1												
9	20	既設接続	100×25	1	25	1.0					25	1.0					25	l					25 1																				
10	13	既設接続	100×20	1	20	1.0					20	1.0					20	l					20 1																				
(1)	20	既設接続	100×20	1	20	1.0					20	1.0					20	l					20 1																				
12	13	既設接続	100×20	1	20	3.0					20	3.0					20	1					20 1																				
13	20	既設接続	100×20	1	20	3.0					20	3.0					20	1					20 1																				
14	13	メーターまで	100×20	1	20	6.0			20	1.0	20	7.0	20	2	20	6	20	ı					20 1	2	20 1	1 20	) 1																
									13	1.0	13	1.0	13	1	13	2		2	0×13	1	13	2						13	1	13	1												
15	20	既設接続	100×20	1	20	3.0					20	3.0					20	ı					20 1																				
16)	20	既設接続	100×20	1	20	3.0					20	3.0					20	l					20 1																		1		
17)	20	既設接続	100×20	1	20	3.0					20	3.0					20	l					20 1																				
18	20	既設接続	100×20	1	20	3.0					20	3.0					20	l					20 1																				
19	20	既設接続	100×20	1	20	3.0					20	3.0					20	l					20 1																				
20	25	既設接続	100×25	1	25	3.0					25	3.0					25	l					25 1																				
21)	25	既設接続	100×25	1	25	3.0					25	3.0					25	l					25 1																				
22	13	メーターまで	100×20	1	20	14.0			20	1.0	20	15.0	20	2	20	6	20	l					20 1	2	20 1	1 20	) 1																
									13	1.0	13	1.0	13	1	13	2		2	0×13	1	13	2						13	1	13	1												
23)	50		100×50	1	50	1.0	50	45.0			50	46.0	50	11	50	4	50	ı					50 1									50	2 2	公道 2	2	1	1	1	50	1	50	1	
	20	メーターまで	50×20	1			20	1.0	20	4.0	20	5.0	20	4	20	8	20	L			20	2	20 1	2	20 1	1 20	) 1	20	1	20	1												
	25	既設接続	50×25	1			25	1.0			25	1.0					25	L					25 1																				
	20	既設接続	50×20	1			20	1.0			20	1.0					20	l					20 1																				
	20	メーターまで	50×20	1			20	32.0	20	5.0	20	37.0	20	4	20	11	20	l			20	2	20 1	2	20 1	1 20	) 1	20	1	20	1												20 4
24	30	既設接続	100×30	1	30	5.0					30	5.0					30	ı					30 1																				

### 給水管材料一覧

名称	М	改良方法	サドル分	水栓	H. (車	IVP E道)	HI (未給	VP 浦装)	HIV	P(民)	HIV	P(全体)	ソケ	アット	エルオ	₹90°	キャッ	ップ	異径ソ	ケット	メーク	ター オン	フレキ ル継	シブ 手	乙止力	k栓	乙筐 (PVC	<b></b> 製)	メーター クフ	ボッ	丙止水	:栓	青銅製ン	/フト :切弁	SV筐	至	至台 名	径違ソケット φ 65× φ 50	消火栓 アダプター	ハット型 仕切弁管	I バルフ	·IJケット	HIベンド 45°	HI==	ルボ ゔ゜
図面上名称	径	以及方伝	本管×給水	個数	口径	m			口径	m	口径	m	口径	個数	口径	個数	口径	個数	×口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	固数	口径	個数	口径(	固数 個	固数	個数	個数	個数	口径	個数	口径 個数	口径	個数
HIVP延長(車道)	φ20~ φ50	64.0																																											
HIVP延長(未舗装)	φ 20~ φ 50	83.0																																											
HIVP延長(民地)	φ20~ φ50	15.0	50×20	3																																									
フレキシブル継手 延長(車道)	φ20~ φ50	14.6	50×25	1					13	2.0	13	2.0	13	2	13	4					13	4							13	2	13	2									13	0	13 0	13	0
土工延長		176.6	100×20	17	20	49.0	20	37.0	20	13.0	20	99.0	20	16	20	39	20	20	20×13	2	20	6	20	20	20	5	20	5	20	3	20	3			私						20	0	20 0	20	4
既設接続	22		100×25	5	25	9.0	25	1.0	25	0.0	25	10.0	25	0	25	0	25	6			25	0	25	6	25	0	25	0	25	0	25	0			公	2	2				25	0	25 0	25	0
乙止めまで改良	0		100×30	1	30	5.0	30	0.0	30	0.0	30	5.0	30	0	30	0	30	1			30	0	30	1	30	0	30	0	30	0	30	0	30	0	敷						30	0	30 0	30	0
メーターまで改良	5		100×40	0	40	0.0	40	0.0	40	0.0	40	0.0	40	0	40	0	40	0			40	0	40	0	40	0	40	0	40	0	40	0	40	0							40	0	40 0	40	0
SVまで改良	0		100×50	1	50	1.0	50	45.0	50	0.0	50	46.0	50	11	50	4	50	1			50	0	50	1	50	0	50	0	50	0	50	0	50	2							50	1	50 1	50	0
給水管洗管工	13	3箇所																																											
給水管洗管工	20	15箇所																																											
給水管洗管工	25	3箇所																																											
給水管洗管工	30	1箇所																																											
給水管洗管工	40	0箇所																																											
給水管洗管工	50	0箇所	計	28	計	64.0	計	83.0	計	15.0	計	162.0	計	29	計	47	計	28	計	2	計	10	計	28	計	5	計	5	計	5	計	5	計	2	計	2	2	計 1	↠]	1 計 1	計	1	計 1	計	4

## アスファルト切断濁水算出調書

舗装切断厚	濁水処理量 (㎡/100m)	切断延長 (m)	濁水量 (m³)	備考
3cm	0.078		0.0000	
4cm	0.104		0.0000	
5cm	0.130	1051.6	1.3670	
6cm	0.152		0.0000	
7cm	0.174		0.0000	
10cm	0.240		0.0000	
11cm	0.262		0.0000	
15cm	0.350		0.0000	
20cm	0.460		0.0000	
25cm	0.570		0.0000	
26cm	0.592		0.0000	
30cm	0.680		0.0000	
Ē	<del>}</del>	1051.6	1.3670	
	改め		1.37	