# 土工数量計算書(給水管)

#### 土工数量集計表

工工效量			1)	2	3	4	(5)	6	7	8	9	合計	改め
			給水管	給水管	給水管	給水管 接続箇所	サドル付分水栓	分水栓キャップ	仮設管撤去	_			
			φ 50	φ 50	φ 20	ф 20	φ 50	φ 50	φ 50~ φ 20	φ 50			
			車道	車道 幹19	車道 39型	車道 39型	車道 幹19	車道 幹19	車道 39型	車道 幹19	車道 39型		
舗装版切断工	t=5cm	m	389.2		66.2	64.6					8.0	528.0	530
舗装版切断工	t=10cm	m		20.2			10.0	12.0				42.2	42
舗装版取壊 工 0.20BH	t=10cm以下	m²	116.4	6.1	16.4	19.0	3.0	4.5	70.5	3.0	2.0	240.9	241
機械掘削工	0.20BH	m³	105.9	5.2	14.0	21.8	3.8	5.1	23.3	1.1	2.3	182.5	180
埋戻工(改良土)	0.20BH	m³	29.7	1.5	4.3	4.2	1.4					41.1	41
埋戻工(発生土)	0.20BH	m³	36.1	1.5	4.1	11.2	1.4	3.4			1.6	59.3	59
残土処分工	発生土	m³	65.8	3.5	9.4	9.4	2.2	1.3	23.3	1.1	0.5	116.5	117
										<u>.</u>			
残土処分工	AS	m³	5.8	0.6	0.8	1.0	0.3	0.3	3.5	0.2	0.1	12.6	13
	再生切込砕石												
下層路盤工	t=19cm	m²	116.4		16.4	19.0			70.5		2.0	224.3	224
	再生切込砕石												
下層路盤工	t=20cm	m²		6.1			3.0	4.5		3.0		16.6	17
	再生粒調砕石									<u>.</u>			
上層路盤工	t=15cm	m²	116.4		16.4	19.0			70.5		2.0	224.3	224
	再生粒調砕石												
上層路盤工	t=18cm	m²		6.1			3.0	4.5		3.0		16.6	17
	再生密粒度アスコン												
表層工(車道)	t=5cm PK3	m²	116.4		16.4	19.0			70.5		2.0	224.3	224
	再生密粒度アスコン												
表層工(車道)	t=7cm PK3	m²		6.1			3.0	4.5		3.0		16.6	17

## 延長集計表

番号	丁括	名 称	布設		 - 延 長	∆ ∌L
留万	工種	4 か	口径	土被り	- 進 女	合 計
1	給水管	車道	HIVP φ 50	0.90	66.0+128.0	194.00
2	給水管	車道 幹19	HIVP φ 50	0.90	4.9+5.2	10.10
3	給水管布設	車道	HIVP φ 20			27.40
4	給水管接続	車道	HIVP φ 20		19か所×1.0m	19.00
(5)	サドル付分水栓	車道 幹19		1.10	2箇所×1	2.00
6	オヤップ	車道 幹19		1.20	2箇所×1.5	3.00
7	仮設管撤去	車道	φ 20~ φ 50			235.00
8	仮設管撤去	車道 幹19			4.9+5.2	10.10
9	制水弁撤去	車道		1.20	2箇所×1	2.00

### 土工計算書 車道 39型 給水管 HIVP $\phi$ 50 DP=0.9m

(1)

<u> </u>											
	管種•管径		給水管				機械掘削	0.91	m		
	舗装版厚		0.05	m			機械埋戻	0.26	m	改良土	
	管呼び径		0.050	m			機械埋戻	0.31	m	発生土	
計算条件	管外径		0.060	m			路盤	0.19	m	下層路盤	
PI SEVICII	掘削幅		0.60				路盤	0.15		上層路盤	
	7出月111亩		0.00	m					m	上眉鉛盆	
							AS	0.05	m		
掘削延長	194.00									194.00	m
舗装版切断工											
t=5cm	194.00	$\times$	2	+		0.60	×	2	=	389.2	m
舗装版取壊工											
As t=10cm以下	194.00	×	0.60						=	116.4	m²
715 ( 1001115)( )	101.00	, ,	0.00							110.1	111
機械掘削工											
1成7队1年日1二	194.00	X	0.60	×		0.91			_	105.9	3
	194.00		0.00			0.91			=	105.9	m
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·											
埋戻工 (改良土)											
	( 0.60	$\times$	0.26	_		0.060	2				
		$\times$	π	÷	4 )		×	194.00	=	29.7	$m^3$
埋戻工 (発生土)											
- 土八二 (九二二)	194.00	×	0.60	×		0.31			=	36.1	$m^3$
	101.00	/ \	0.00	/ \		0.01				50.1	111
建工加八丁(水井工)											
残土処分工(発生土)	105.0		0.0.1			0.0				25.0	3
	105.9	_	36.1	÷		0.9			=	65.8	m°
残土処分工(AS)											
	116.4	$\times$	0.05						=	5.8	$m^3$
下層路盤工											
再生切込砕石 t=19cm	194.00	×	0.60						=	116.4	m²
RC-40	101.00									113.1	
上層路盤工											
	104.00	\ <u>/</u>	0.00						_ [	110 4	2
再生粒調砕石 t=15cm	194.00	×	0.60						=	116.4	III
RM-40											
表層工											
再生密粒度アスコン t=5cm	194.00	$\times$	0.60						=	116.4	m
PK — 3											

土工計算書 幹19 給水管布設 HIVP φ 50 DP=0.9m

(2)

(2)										
	管種·管径		HIVP $\phi$ 50	)	;	機械掘削	0.86	m		
	舗装版厚		0.10	m	7	機械埋戻	0.26	m	粒状改良土	
	管呼び径		0.050	m	;	機械埋戻	0.25	m	発生土	
	管外径		0.060	m		路盤	0.20	m	下層路盤	
計算条件	掘削幅		0.60	m		路盤	0.18	m	上層路盤	
,	Abel 14.4 Lbd					AS	0.07	m		
						- 110	0.0.			
掘削延長	10.10								10.10	m
舗装版切断工 t=10cm	10.10	×	2					=	20.2	m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	10.10	×	0.60					=	6.1	m²
機械掘削工	10.10	×	0.60	×	0.86			=	5.2	$m^3$
埋戻工 (粒状改良土)	( 0.60	×	0.26	-	0.060	2				
		×	π	÷	4 )	×	10.10	=	1.5	$m^3$
埋戻工 (発生土)	10.10	×	0.60	×	0.25			=	1.5	$\mathrm{m}^3$
残土処分工(発生土)	5.2	-	発生土 1.5	÷	0.9			=	3.5	$m^3$
残土処分工(AS)	6.1	×	0.10					=	0.6	$m^3$
下層路盤工 再生切込砕石 t=20cm RC-40	10.10	×	0.60					=	6.1	m²
上層路盤工 再生粒調砕石 t=18cm RM-40	10.10	×	0.60					=	6.1	m²
表層工 再生密粒度アスコン t=7cm PK-3	10.10	×	0.60					=	6.1	m²

土工計算書 車道 39型 給水管 HIVP  $\phi$  20mm

3

<u>_</u>											
	管種•管径		給水管			ħ	幾械掘削	0.85	m		
	舗装版厚		0.05	m			幾械埋戻	0.26	m	改良土	
	管呼び径		0.020	m			幾械埋戻	0.25	m	発生土	
計算条件	管外径					1	路盤	0.23		下層路盤	
日			0.026	m					m		
	掘削幅		0.60	m			路盤	0.15	m	上層路盤	
							AS	0.05	m		
掘削延長	27.40									27.40	m
舗装版切断工											
t=5cm	27.40	×	2	+		0.60	×	19	=	66.2	m
t—Jein	21.40	^	4	'		0.00	^	19	_	00.2	111
<b>企业上</b> 库											
舗装版取壊工	07.40		0.00							10.4	2
As t=10cm以下	27.40	×	0.60						=	16.4	mĩ
機械掘削工											2
	27.40	$\times$	0.60	$\times$		0.85			=	14.0	m³
埋戻工 (改良土)											
	( 0.60	×	0.26	_	(	0.026	2				
	•										
		×	π	÷	4 )		×	27.40	=	4.3	$m^3$
			70		1 /		, ,	21.10		1.0	111
埋戻工(発生土)											
怪庆工 (先生工)	97.40	\ <u>/</u>	0.60	\ <u>/</u>		0.25			=	4.1	$m^3$
	27.40	×	0.60	×		0.25			_	4.1	m
残土処分工(発生土)			発生土								2
	14.0	_	4.1	÷		0.9			=	9.4	$m^3$
残土処分工(AS)									Ī		
	16.4	$\times$	0.05						=	0.8	$m^3$
下層路盤工											
再生切込砕石 t=19cm	27.40	×	0.60						=	16.4	$m^2$
RC-40	21.10		0.00							10.1	***
上層路盤工											
· ·	27.40	~	0.60						_	16 4	m²
再生粒調砕石 t=15cm	27.40	×	0.60						=	16.4	III
RM-40											
表層工	_										9
再生密粒度アスコン t=5cm	27.40	×	0.60						=	16.4	mí
PK-3											

土工計算書 車道 39型 給水管接続 HIVP20mm 19箇所

4

(4)	MATE ME M		LIIVD / O	١		4	나 다 다 다 사사	1.15			
	管種•管径		HIVP φ 20				幾械掘削	1.15	m	사사 : 1 : 기 : 라 : 1	
	舗装版厚		0.05	m			機械埋戻	0.22	m	粒状改良土	
	管呼び径		0.020	m		<u>†</u>	幾械埋戻	0.59	m	発生土	
	管外径		0.026	m			路盤	0.19	m	下層路盤	
計算条件	掘削幅		1.00	m			路盤	0.15	m	上層路盤	
							AS	0.05	m		
掘削延長	19.00									19.00	m
舗装版切断工 t=5cm	( 1.00	×	4	-		0.60	) ×	19	=	64.6	m
舗装版取壊工 As t=10cm以下	19.00	×	1.00						Ξ	19.0	m²
機械掘削工	( 1.00	×	1.15	_		0.026	2				
		×	π	÷	4 )		×	19.00	=	21.8	$m^3$
埋戻工(粒状改良土)	( 1.00	×	0.22	_		0.026	2				
		×	π	÷	4 )		×	19.00	=	4.2	$m^3$
埋戻工 (発生土)	19.00	×	1.00	×		0.59			Ξ	11.2	$m^3$
残土処分工(発生土)	21.8	-	発生土 11.2	÷		0.9			Ξ	9.4	$m^3$
残土処分工(AS)	19.0	×	0.05						Ξ	1.0	$m^3$
下層路盤工 再生切込砕石 t=19cm RC-40	19.00	×	1.00						=	19.0	m²
上層路盤工 再生粒調砕石 t=15cm RM-40	19.00	×	1.00						=	19.0	m²
表層工 再生密粒度アスコン t=5cm PK-3	19.00	×	1.00						Ξ	19.0	m²

### 土工計算書 幹19 サドル付分水栓

(5)

(5)										
	管種•管径					機械掘削	1.32	m		
	舗装版厚		0.10	m		機械埋戻	0.52	m	粒状改良土	
	管呼び径		0.300	m		機械埋戻	0.45	m	発生土	
	管外径		0.323	m		路盤	0.20	m	下層路盤	
計算条件	掘削幅		1.50	m		路盤	0.18	m	上層路盤	
II FF /KII	が口い。		1.00	111		AS	0.07		/ <u>=                                       </u>	
						AS	0.07	m		
									1	
掘削延長	2.00								2.00	m
舗装版切断工										
t=10cm	1.50	×	4	+	1.0	×	4	=	10.0	m
t 10cm	1.00		1		1.0	/\	1		10.0	111
舗装版取壊工										
	0.00		1.50						0.0	2
As t=10cm以下	2.00	×	1.50					=	3.0	m
THE CALL THE COLUMN										
機械掘削工										
	( 1.50	$\times$	1.32	-	0.323	3 2				
		$\times$	π	÷	4 )	X	2.00	=	3.8	$m^3$
埋戻工(粒状改良土)										
	( 1.50	×	0.52	_	0.323	3 2				
	( 1.50	/\	0.02		0.020	, _				
		\ <u>/</u>			1 )		0.00		1.4	3
		×	$\pi$	÷	4 )	×	2.00	=	1.4	m
埋戻工 (発生土)										0
	2.00	×	1.50	X	0.45			=	1.4	m³
残土処分工(発生土)			発生土							
	3.8	_	1.4	÷	0.9			=	2.2	$m^3$
残土処分工(AS)										
	3.0	×	0.10					=	0.3	$m^3$
	5.0		0.10						0.5	111
下層路盤工										2
再生切込砕石 t=20cm	2.00	×	1.50					=	3.0	mĩ
RC-40										
上層路盤工										
再生粒調砕石 t=18cm	2.00	$\times$	1.50					=	3.0	$m^2$
RM-40										
表層工										
再生密粒度アスコン t=7cm	2.00	×	1.50					=	3.0	$m^2$
PK-3	2.00	/\	1.00						0.0	111
1 17 0										

士工計算書 幹19 分水栓キャップ φ 50mm

**(6)** 

(6)								
	管種•管径				機械掘削	1.13	m	
	舗装版厚		0.07	m	機械埋戻	0.00	m	粒状改良土
	管呼び径		0.000	m	機械埋戻	0.75	m	発生土
	管外径		0.000	m	路盤	0.20	m	下層路盤
計算条件	掘削幅		1.50	m	路盤	0.18	m	上層路盤
F12121411	<b>⊅M1221</b> ⊞		1,00		AS	0.07	m	
					7.10	0.01	111	
掘削延長	3.00							3.00 m
舗装版切断工								
t=10cm	1.50	×	4	×	2		=	12.0 m
舗装版取壊工								
As t=10cm以下	3.00	$\times$	1.50				=	$4.5 \text{ m}^2$
機械掘削工								
	3.00	×	1.50	×	1.13		=	$5.1 \text{ m}^3$
埋戻工(発生土)								
	3.00	$\times$	1.50	×	0.75		=	$3.4 \text{ m}^3$
残土処分工(発生土)			発生土					
	5.1	_	3.4	÷	0.9		=	$1.3  \mathrm{m}^3$
残土処分工(AS)								
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	4.5	×	0.07				=	$0.3 \text{ m}^3$
	2.0							3.3
下層路盤工								
再生切込砕石 t=20cm	3.00	×	1.50				=	$4.5 \text{ m}^2$
RC-40	3.33		2.00					1.5 111
上層路盤工								
再生粒調砕石 t=18cm	3.00	×	1.50				=	$4.5 \text{ m}^2$
RM-40	2.00	. ,	2.00					1.0 111
表層工								
表 信 エ 再生密粒度アスコン t=7cm	3.00	×	1.50				=	$4.5 \text{ m}^2$
PK-3	J.00		1.00					1.0 111
111 0								

### 土工計算書 車道 39型 仮設管撤去 HIVP $\phi$ 20mm $\sim$ 50mm

 $\overline{(7)}$ 

	管種•管径		PP			機械掘削	0.34	m		
	舗装版厚		0.05	m		機械埋戻	0.00	m	改良土	
	管呼び径		0.050	m		機械埋戻	0.00	m	発生土	
計算条件	管外径		0.060	m		路盤	0.19	m	下層路盤	
	掘削幅		0.30	m		路盤	0.15	m	上層路盤	
						AS	0.05	m		
掘削延長	235.00								235.00	m
舗装版取壊工 As t=5cm以下	235.00	×	0.30					=	70.5	m²
機械掘削工										
	( 0.30	×	0.34	-	0.060	) 2				
		×	π	÷ 4	1 )	×	235.00	=	23.3	m <sup>3</sup>
残土処分工(発生土)			発生土							
发工处方工(光工工)	23.3	_	発生工 0.0	÷	0.9			=	23.3	$m^3$
	20.0		0.0	•	0.3			_	20.0	111
残土処分工(AS)										
/X ± /C/3 ± (10)	70.5	×	0.05					=	3.5	$m^3$
下層路盤工										
再生切込砕石 t=19cm	235.00	$\times$	0.30					=	70.5	$m^2$
RC-40										
上層路盤工						_				
再生粒調砕石 t=15cm	235.00	$\times$	0.30					=	70.5	$m^2$
RM-40										
表層工								Ī		
再生密粒度アスコン t=5cm	235.00	$\times$	0.30					=	70.5	$m^2$
PK-3										

土工計算書 幹19 仮設管撤去 PP φ 50mm

(8)

(8)										
	管種•管径		PP		機	械掘削	0.38	m		
	舗装版厚		0.07	m	機	械埋戻	0.00	m	改良土	
	管呼び径		0.050	m	機	械埋戻	0.00	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		0.30	m		路盤	0.18	m	上層路盤	
						AS	0.07	m		
掘削延長	10.10								10.10	m
舗装版取壊工										
As t=10cm以下	10.10	$\times$	0.30					=	3.0	$m^2$
機械掘削工										
	( 0.30	$\times$	0.38	_	0.060	2				
										2
		×	π	÷ 4	)	×	10.10	=	1.1	m³
74   Ln // / 7% // .   /										
残土処分工(発生土)	1 1	_	発生土 0.0		0.9			=	1.1	3
	1.1	_	0.0	÷	0.9			_	1.1	III
残土処分工(AS)										
1X I ZEN I (AS)	3.0	×	0.07					=	0.2	$m^3$
	0.0	/\	0.01						0.2	111
下層路盤工										
再生切込砕石 t=20cm	10.10	×	0.30					=	3.0	$m^2$
RC-40										
上層路盤工										
再生粒調砕石 t=18cm	10.10	$\times$	0.30					=	3.0	$m^2$
RM-40										
表層工										
再生密粒度アスコン t=7cm	10.10	$\times$	0.30					=	3.0	$m^2$
PK-3										

土工計算書 車道 39型 制水弁撤去

(9)

(9)									
	管種•管径				機械掘削	1.15	m		
	舗装版厚		0.05	m	機械埋戻	0.00	m	改良土	
	管呼び径			m	機械埋戻	0.81	m	発生土	
	管外径			m	路盤	0.19	m	下層路盤	
	掘削幅		1.00	m	路盤	0.15	m	上層路盤	
					AS	0.05	m		
掘削延長	2.00							2.00	m
舗装版切断工									
t=5cm	1.00	$\times$	4	×	2			8.0	m
ANILURE III									
舗装版取壊工	2.22		1 00						2
As t=5cm以下	2.00	×	1.00				=	2.0	mī
機械掘削工									
7茂7灰1/出刊工	2.00	×	1.00	×	1.15		=	2.3	m <sup>3</sup>
	2.00	^	1.00		1.10		_	2.0	111
埋戻工(発生土)									
10 <b>(</b>	2.00	×	1.00	×	0.81		=	1.6	$m^3$
残土処分工(発生土)			発生土						
	2.3	_	1.6	÷	0.9		=	0.5	$m^3$
残土処分工(AS)									
	2.0	$\times$	0.05				=	0.1	$m^3$
下層路盤工									
再生切込砕石 t=19cm	2.00	$\times$	1.00				=	2.0	$m^2$
RC-40									
上層路盤工									
再生粒調砕石 t=15cm	2.00	$\times$	1.00				=	2.0	m²
RM-40									
表層工									
再生密粒度アスコン t=5cm	2.00	$\times$	1.00				=	2.0	m²
PK-3									

# 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 20	36.9	m
硬質塩化ビニル管布設工	φ 50	204.1	m
サドル分水栓建込工	DIP φ 300 × φ 50	2	箇所
サドル分水栓建込工	HIVP $\phi$ 50 $\times$ $\phi$ 20	19	箇所
コ ア 取 付 エ	φ 50	2	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 13	3	箇所
給 水 管 洗 管 工	φ 20	16	箇所
ね じ 込 み 接 合 工	φ 50	4	口
ね じ 込 み 接 合 工	φ 65	2	口
止 水 栓 取 付 工	φ 50	4	箇所
管 明 示 シ ー ト エ		241.0	m

# 材料調書(給水管)

		既設接続	乙止めまで	メーターまで	
Ē	<b></b>				
		19	0	0	

	φ 13	φ 20	φ 25	φ 30
4-30-77 F				
布設処長 (UIVD+フレキシブ	0.00	36.90	0.00	0.00
(MIVF+)レイシノ ル継毛延長)	φ 40	φ 50		
/ //E 1 /EX/				
	0.00	204.10		

#### 給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
H I V P	J. 19	0	4m/本 0.0
	φ 13	0	0.0
	φ 20	7	27.4
	φ 25	0	0.0
			]
	φ 30	0	0
	φ 40	0	0
	φ 50	52	202.50
H I ソ ケ ッ ト			ケ
	φ 13	0	1
	φ 20	0	<u>.</u>
	φ 25	0	
		0	1
	φ 30	0	
	φ 40	0	
		F0	
71 I 21 21	φ 50	52	ケ
H I エ ル ボ	φ 13	0	<u> </u>
	φ 20	38	
	φ 25	0	
	φ 30	0	
	φ 40	0	
	·		<u></u>
	φ 50	6	ケ
HI ベ ン ド 22 °	φ 50	0	
HI ベ ン ド 45 °	φ 50		
III T -	φου	2	
HI チ ー ズ	φ 50	0	
フレキシブル管	φ 20	19	0.5m/本
			<del>.</del>
	φ 25	0	0.8m/本
	φ 30	0	
	φ 40		
	φ 40	0	
	φ 50	2	1

#### 給水材料集計表

材料名	規格	数量	単位
青銅製ソフトシール仕切弁			ケ
日	φ 30	0	
	φ 40	0	
	φ 50	4	
S V 筐		4	ケ
	私道用	0	
	敷地用	0	ケ
R C 座 台	中型	4	
塩 化 ビ ニ ー ル 管 (VU)	φ 200	4	m
サ ド ル 分 水 栓			ケ
	DIP φ 300×50	2	
	HIVP $\phi$ 50×20	19	
ハット型筐(座台含む)		2	ケ
消 火 栓 ア ダ プ タ ー	1.65		ケ
径 違 い ソ ケ ッ ト	φ 65	2	ケ
住 连 い 2 ク ツ ト	φ 65×50	2	,
H I バ ル ブ ソ ケ ット	φ 50	2	ケ
分 水 キ ャ ッ プ	φ 50	2	ケ
<b>年 日 ニ シ 、 1</b>	ψυν	۷	m
管 明 示 シ ー ト	幅15cm	241.0	

#### 給水管材料一覧

名称	分	М		サドル分	水栓	HI'	VP 道)	HIV	P(民)	HIVP(	全体)	ソケ	アット	エル	ボ90°	22	D	45	j°	フレジル	キシブ 迷手	HI+-	ヤツプ	HIチ	ーズ	青銅製シール	リソフト 仕切弁	SV	7筐	座台	メータ	ーボッ	丙止	水栓	補修ノ	ベンド	SKXソ	ケット
図面上名称	水	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	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	個	口径	個数	口径	個数	口径	個数	口径	個数
1	20	20	既設	50×20	1	20	2.0	20	0.0	20	2.0	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
2	20	20	既設	50×20	1	20	2.0	20	0.0	20	2.0	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
3	20	20	既設	50×20	1	20	2.0	20	0.0	20	2.0	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
4	20	20	既設	50×20	1	20	2.0	20	0.0	20	2.0	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
5	20	13	既設	50×20	1	20	2.0	20	0.0	20	2.0	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
6	20	20	既設	50×20	1	20	2.0	20	0.0	20	2.0	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
7	20	20	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
8	20	20	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
9	20	20	既設	50×20	1	20	1.1	20	0.0	20	1.1	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
10	20	20	既設	50×20	1	20	1.1	20	0.0	20	1.1	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
(1)	20	20	既設	50×20	1	20	1.1	20	0.0	20	1.1	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
12	20	20	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
(13)	20	13	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
<u>(14)</u>	20	20	既設	50×20	1	20	1.3	20	0.0	20	1.3	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
15	20	20	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
16	20	20	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
(17)	20	20	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
18	20	20	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
19	20	13	既設	50×20	1	20	1.2	20	0.0	20	1.2	20	0	20	2					20	1	20													20	0		
HIVP延長(車道)	φ 20~ φ 50	φ 20~ φ 50	50(本管)	202.5		50				50		50	52	50	6	50		50	2	50	2	50		50	0	50	4	50	4	4					50	0		
フレキシブル継手 延長(車道)	φ 20~ φ 50	φ 20~ φ 50	19か所	9.5		13	0.0	13		13	0.0	13	0	13	0	13		13	0	13	-	13		13		13	0	公	4	4	13		13		13		13	
土工延長	車道	車道	HI20	27.4		20	27.4	20		20	27.4	20	0	20	38	20		20	0	20	19	20		20		20	0	私	0	0	20		20		20		20	
既設接続	0	19		50×20	19	25	0.0	25		25	0.0	25	0	25	0	25		25	0	25	0	25		25		25	0	敷地	0	0	25		25		25		25	
乙止めまで改良	0	0				30	0.0	30		30	0.0	30	0	30	0	30		30	0	30	0	30		30		30	0				30		30		30		30	
メーターまで改良	0	0				40	0.0	40		40	0.0	40	0	40	0	40		40	0	40	0	40		40		40	0				40		40		40			
給水管洗管工	13	13	3箇所			50	0.0	50		50	0.0	50	0	50	0	50		50	0	50	0	50		50		50	0				50		50		50			
給水管洗管工	20	20	16箇所	計	19	計	27.4	計		計	27.4	計	52	計	44	計		計	2	計	21	計		計		計	4	計	4	4	計		計		計		計	

## 埋設シート算出表

管	径	HIVP φ 50mm	HIVP φ 20mm		計
管布	i設延長	204.1	36.9		
消火	:栓筐数	0	0		
		0.664	0.664	0.664	
材	料 長	204.1	36.9	0	241.000
	·				
設	計 値	204.1	36.9	0.0	241.0

# 撤去管調書

# 撤去管費

### $PP \phi 20 \sim \phi 50 mm$

	p 20~						_				
	訍	<u>ι</u> ζ	置 .	工.		;	規	格 ————	数	量	単位
撤	去管	吊	上げ	積 込	エ		PP ¢	5 20	33	3.0	m
撤	去管	吊	上げ	積 込	エ		PP ¢	5 50	20:	2.0	m
撤	去	管	切	断	エ		PP ¢	5 20	Ç	9	П
撤	去	管	切	断	工		PP ¢	5 50	5	9	П
撤	去	管	運	搬	費	4t	L=25	5km以下			口
撤	去	管	処	分	費				0	.8	m³

## 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	528.0	0.6864	
6cm	0.152		0.0000	
7cm	0.174		0.0000	
10cm	0.240	42.2	0.0768	
11cm	0.262		0.0000	
15cm	0.350		0.0000	
19cm	0.438		0.0000	
20cm	0.460		0.0000	
25cm	0.570		0.0000	
26cm	0.592		0.0000	
30cm	0.680		0.0000	
=	<del>}</del>	570.2	0.7632	
	改め		0.76	