

### § 1. 開削工法

# 1-1 数 量 総 括 表

数量総括表 (1工区)

数量総括表

41417																		
単独事業	瞅																	
单须	雗																	
	雪		2				1			3								
	燅																	
	単位	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所	箇所							
	泄	超	知	知	細			超	題	細	細							
	容		16m			副管落差=1.299m \$\phi\$200×150mm	副管落差=2.364m φ150×150mm		1	1	1							
			平均MH=2.16m			:港=1 0×15	管落差=2.364 φ150×150mm		200マルチインバート	300マルチインバート	\" " " \" \" \" \" - \" \" \" \" \" \" \" \" \" \" \" \" \"							
	猫		平均]			J管落 φ20	J管落 φ15		2002	3002	, т 							
						唖	1000											
	別	号組立	且立	¥/	描 に C	和	細	細	所数	所数	所数							
	種	2 号糸	1 号組立	楕円人孔	小口径塩ビ	内副管	内副管	外副管	設置箇所数	設置箇所数	設置箇所数							
	#			+	<u></u>				亞	损	损							
	曹								口 胆									
5. 在 4		マンホール設置工				副管設置工			汚水桝設置工									
数里応拍衣	Н	マンホ				画			汚水									
40																		
業	瞅																	
单独事業	摘要																	
単独事業	華	90	02		31		52	02	80	0 '				980	980			
単独事業	量	93.60	222. 70		126. 31		41.52	222. 70	91.80	23.0				46.80	46, 80			
単独事業	数量掩	93. 60			126.31		41. 52	222. 70	91.80	23.0				46.80	46.80			
業 <b>量</b>	量	93. 60 m	222. 70 m <sup>3</sup>		126.31	"	41. 52	222. 70	91.80 m	23.0	ш	Ш	Ш	46.80 m	46.80 m	Е		
東重大	数量掩				11					<del> </del>				Е	ш			
単独事業	数量掩		m <sup>3</sup>	, n	11		11		ш	<del> </del>				Е	ш			
<b>単独車業</b>	格単位数量				11		11			管VU \$ 200 本				Е	ш			
単独事業	単位数量摘		m <sup>3</sup>	, n			11		ш	<del> </del>	-2. 00m			Е	Е			
東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東		m	m <sup>3</sup>	, n	11		11	11	VU φ 200 m	直 管VU 6 200 本	アルミ矢板 H=2.00m 1段梁	.50m	50m	3.00m m	3.50m m	F. 00m		
東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東 東	格単位数量	m	機械掘削 m³	, n	游石 (RC-40) "		11	11	VU φ 200 m	直 管VU 6 200 本	アルミ矢板 H=2.00m 1段梁			Е	Е			
			m <sup>3</sup>	, n	11		11	1	ш		アルミ矢板 H=2.00m 1段梁			Е	Е			
	別格格単位数量	m 子頭配子 m	機械掘削 m³	, n	游石 (RC-40) "		11	11	VU φ 200 m	直 管VU 6 200 本	アルミ矢板 H=2.00m 1段梁			Е	Е			
	別格格単位数量	m 子頭配子 m	機械掘削 m³	, n	游石 (RC-40) "		11	11	VU φ 200 m	直 管VU 6 200 本	アルミ矢板 H=2.00m 1段梁			Е	Е			
数単応わな(1エ)ろ) 単独事業	種         種         期         規         格         単位         数         量         摘	m 子頭配子 m	機械掘削 m³	<i>n</i>	游石 (RC-40) "		11	11	VU φ 200 m	直 管VU 6 200 本	アルミ矢板 H=2.00m 1段梁			Е	Е			
	種 別   規 格   単位   数 量   摘	m	機械掘削 m³	<i>n</i>	游石 (RC-40) "		11	11	VU φ 200 m	直 管VU 6 200 本	アルミ矢板 H=2.00m 1段梁			Е	Е			

数量総括表

単独事業

摘要

Ħ

羧

単位

夲

規

数量総括表

画

 $600 \times 50$ 

2

袋

平均高=64mm

=

 $600\times150$ 

=

 $600 \times 100$ 

 $\sim$ 

組

T-25

4

=

貼付型 φ 200

=

貼付型 φ 150

画

推進用

=

T - 14

2

=

 $\phi 200$ 

=

 $\phi$  150

箇所

 $\phi$  250

																\			
	種別	調整リング			ハイジャスター	鉄蓋		可とう性継手			削孔				底部工				
效里陀加衣	工種	1号組立マンホール																	
単独事業	摘要																		
ļ	数量		2	1	-	1	1	1	ı	1	1	_	_	_	-		1	I	
-	単位	個	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	11	
	規格	Р	PB	000×006	900×900	$900 \times 1200$	$900 \times 1500$	900×1800	$900 \times 300$	000×006	000×006	$900 \times 1200$	$900 \times 1500$	$900 \times 1800$	$600\times900\times300$	$600 \times 900 \times 450$	009×006×009	床版プロック	
	種別	底版プロック		躯体プロック					直壁ブロック						斜壁ブロック				
效里心加衣	工種	1号組立マンホール																	

既設マンホール

=

VU φ 200 インバートのみ改修

箇所

VU φ 200 基礎砕石あり

=

 $\phi 100$ 

数量総括表

プレーンエンド直管 平均管布設長 200マルチインバート トロップ。インバート 300マルチインバート 設置箇所数 平均掘削長 自在曲管 自在支管 **林** 種 汚水桝設置工 種 翢 華 ı I ı 羧 単位  $\forall$ 画 = = = = = = メトレート 容  $200 \times 150$ ドロップ マルチ  $\phi$  200  $\phi$  200  $\phi$  150  $\phi$  200 T-14 問河 斑 異径ソケット 沈下防止板 イーズベイ 立ち上げ管 自在継手 キャップ 保護鉄蓋 別 塩ビ支管 内蓋 種 塩ビマンホール設置 隀  $\phi 300 \text{mm}$ Н

数量総括表

単独事業

人孔取1箇所

裍 乘

 $\mathbb{H}$ 

羧

単位

容

期

別

箇所

単独事業

取付管推進 にて計上

Е

=

2

匣

 $VU \phi 150$ 

=

VU d 150

\*

 $VU \phi 150$ 

က

=

H=2000

=

=

画

直接型 200ミカゲ

=

直接型 200铸鉄

=

直接型 300ミカゲ

=

直接型 300铸鉄

=

ハット型鋳鉄蓋

数量総括表 県道・車道5-5-12-20-25

舗装殼処分工 運搬処理工 路面標示工 別 残土 4 種 Н 踵 摋 Н 뽧 単独事業 翢 華 287.9 87.9 229.8 287.4 87.9 229.0 229.0 229.0 229.0 287.4 Ħ 羧  $\mathbb{H}_2$  $\mathbb{H}^2$  $\mathbb{H}_2$  $\mathbb{H}_2$  $\mathrm{m}^2$  $\mathbb{H}_2$  $\mathrm{II}_2$  $\mathbb{H}^2$  $\mathrm{m}^2$  $\mathbb{H}_2$  $\mathbb{H}^2$ 田  $\mathbb{H}^2$ t=52cm 上層路盤 瀝青安定処理 t=12cm t=10cmt=20cmt=25cm As t =5cm 本管開削部+影響部 切削オーベーレイ 表層 切削オーバーレイ 密粒As t=5cm As t = 10cm As t = 10cm As t=5cm 容 仮復旧部 表層 粗粒As t=5cm 表層 粗粒As t=5cm 基層 粗粒As t=5cm 松調 (RM-30) **灶調 (RM−30)** 砕石 (RC-40) 砕石 (RC-40) 上層路盤 下層路盤 上層路盤 下層路盤 斑 第2回本復旧工 第1回本復旧工 舗装取壊工 舗装切断工 別 仮復旧工 種 Н 種 摋 뽧

数量総括表

単独事業 翢 乘 27.4 14.4 134.9 134.9 95.9 45.4 壨 羧 単位 m<sup>3</sup> ್ಷ m<sup>3</sup> m<sup>3</sup> 田 田 切削オーバーレイ As殻 実線 W=15cm 車線境界線 白色 破線W=15cm@5000 破砕積込 As殼 外側線 白色 穃 路盤掘削 路盤材 容融式 期

圉

攉

	数量												
	単位												
	格												
	規												
	別												
	種												
亲	種												
数量総括表	Н												
-													
単独事業	摘要												
	数量		1	1	_	Ι							
	単位		件	件	件	件							
	格												
	規												
	別		外帶	概查A	概查B	精査							
	重		Ą	種	種	来							
数量総括表	工種	家屋調査工											
数													

1-2 管 布 設 工

# 下水管渠築造工事土量計算書

,	۲	ı	
٠	3	ż	i
1	Ц	Į	
	c	3	t
7	<	۹	Ī
•	٢	r	

	管本数	11.5	11.5										23.0			
	管延長	W=0.95 45.90	W=0.95										W=0.95 91.80	W=0.85		
-	掘削深	H≦3.0 46.80	Н≦2.5										,	H≦2.5 46.80	H≦3.0 46.80	
日曜十	大保工	2 段 46.80	2 缀											支保工2段 0 93.60	0	
	矢板長	<i>l</i> =3. 50 46. 80	<i>l</i> =3.00											<i>l</i> =3.00 46.80	l=3.50 46.80	
		県道 44. 46 As 10-12-45	<u>県道</u> 44. 46 As10-12-45										砂基礎 88.92 41.52m3			
韓	長 路盤工	46.80											93. 60			
	埋戻量	H-1. 184 73. 98	H-1. 184 52. 33										126.31			
-Н	残土量	122. 18	100.52										222. 70			
H-0.10	5 掘削量	- 11											222. 70			
1 掘削幅	H) 0.95, 0.85	2, 848 0, 950														
平 本	₹2 掘削深(H)	0.450														
	控除1 控除2	0.450	0.450													
	掘削深		2, 597										0.	0.		
人孔間	知	. 1 46.80	46.										93. 60	2-45 93. 60		
	無	既設 No. 0 ~ No. 1	?										11111111	県道(車道)10-12-45		

# 輝 **当** # Н 淵 粼 账 万水衛  $VU \phi 200 mm$ 

0.4523 砂基礎 20.7′ 45.90 45.90  $\ell = 3.50$ 0.4523 砂基礎 120.76 45.90 45.90  $\ell = 3.00$ 単独事業 アルミ矢板 0=2.50砂基礎  $\ell = 2.00$ 砂基礎 管布設延長  $\ell = 1.50$ 砂基礎 73.98 73.98 \$\ell\_{0}\$ = 2.00 | \$\ell\_{0}\$ = 2.00 | \$\ell\_{0}\$ = 3.00 | \$\ell\_{0}\$ = 3.00 | \$\ell\_{0}\$ = 3.00 | \$\ell\_{0}\$ = 2.00 | \$\ell\_{0}\$ = 2.00 | \$\ell\_{0}\$ = 3.00 | \$\ell\_ 52.33 52.33 アルミ矢板 埋め戻し 122. 18 100, 52 122, 18 100.52 アルミ矢板 掘削土量 46.80 46.80 46.80 46.80 アルミ矢板延長 土留め延長 No. 1 No. 2 孔 导 #= 梅 宪設 No.0 No. 1

1-3組立1号マンホール設置エ

# 1号組立マンホール集計表

工種	規格	既設No.0	No.1	No.2		単位	合計
人孔諸元	人孔深	(4.171)	2.410	1.917		m	(N= 2) 平均 2.16
調整工	ハイジャスター	_	60	67		袋	平均 64mm 2
蓋+受け枠	T-25	_	1	1		組	2
皿 ↑ 文 (7 ) (T	T-14	_	_	_		組	2
調整リング		_		_		個	
調金リンク	H=50		-			個	
	H=100	=	-	1		個	1
Almir S	H=150 600×900	=	1	_		個	1
斜壁ブロック	H=300 600×900	_	-	_		個	_
	H=450 600×900	_	1	_			1
	H=600 600×900	_	_	1		個	1
床版ブロック	H=600 900×900	_	_	_		個	_
直壁ブロック(I種)	H=300 900×900	-	-	-		個	_
	H=600	-	_	_		個	_
	900×900 H=900	-	-	-		個	-
	900×900 H=1200	-	_	-		個	-
	900×900 H=1500	_	_	_		個	_
	900×900 H=1800	_	_	_		個	-
躯体ブロック( I 種)	900×900 H=600	_	_	_		個	_
3FILE 27 (111)	900×900 H=900	_	_	_		個	_
	900×900 H=1200	_	_	1		個	1
	$900 \times 900$					個	
	H=1500 900×900	_	-	-		個	-
tulia 2	H=1800	_	1	-		個	1
底版ブロック	H=130 推進用	-	1	1		個	2
可とう性継手	φ 200 貼付型	_	_	_		個	_
	φ 200 貼付型	1	2	1			4
	φ 150	-	_	1		個	1
削孔工	φ 250	-	_	1		箇所	1
	φ 200	1	1	-		箇所	2
	φ 150	-	-	_		箇所	_
	φ 100	- h (nº 1 m 7	- <b>サガガナ</b> か	- + ************************************		箇所	-
底部工	1号組立マンホール	インバートのみ 1	基礎砕石有り 1	基礎砕石有り 1		箇所	3

マンホール計算

$\overline{}$
↸
-
长
λ
٢
宀
$\overline{}$

無				ф 250	箇所							Г		1							Ţ			T							П	1
単独事業		7		φ 200 φ	箇所 徨			1			1										$\dashv$			╁					1		2	2
		壸		φ 150 ¢	箇所 値																			l							1	
	增	ŧ	强	ф 200	個			1			2			1										T							4	4
性継手	出	ţ	極	ф 150	匣									1																	1	1
かん	推	剰	田	φ 200	匣																			l								
Ē	퐾	剰	田	ф 150	個																											
	湘	页	卆	120	個						25T			25T																25T-2		25T-2
	無毛	京子	縮夕	ゾ	袋						1			1																	2	2
		調整リング	MR	10 15	個個	-					1			1					-			_			_						1 1	1 1
		調	_	TP 5	個個	-									'				-		4			-			•				4	
		幽	$\vdash$	09	匣									1					-			-			_						1	1 1
	1mm/	斜	M	30 45	個個						1	,			·				-			_			_							
im.	7 類			150 180	個個							,										_			_						-	
	y 17	醬	1 S	120	個	-													-			-			_						1	
=	П	垣	Μ	06 09	個個	-													-		-	-			_						+	
4	Ĭ			30	匣	-									,				•			_									1	
		ロック	В	150 180	個個	-					1				·				-			-			_							
÷		スプロ	M 1 I	120	個	-								1								_									П	1
>		躯体ブ		06 09	個個	-													-			-			_		•				+	
<b>&gt;</b>		底版		P PB	個個						1	,		1	·							_			_						2	2
ļ	鱼	庚	$\circ$		×	<b>↓</b>	$\downarrow$	<u></u>	<b></b>	0	<u></u>	_	$\downarrow$		←	$\cap$	<b></b>	0	<b>←</b>	0		← (	Э		- C	`	<b>←</b>	0		<b>~</b>	4	台計
				岜				`	`		, 09			67	`		`					` '	<i></i>	Ì		,				1	1]11112	√п IIII
	蘁	翻	喠	11.7	mm	102	0.				9			9							_			-								
		: 角		度	承	2.364	1.299 180														_			-								3,
	副管	落		洪																												を かん
	1400	細	紐		mm種	100 VU	150 VU																	-						Г		94枚
	H	Į.	4	11.0					0:			5									_			-							1箇所	2箇所 (一トの
		角		度	承	34 102	99 180		20 180			50 105									_			-							4	- ×
	色	蓉		崇	ш	2.364	1.299		0.020			0.050																			既設	難談イン
	$\prec$		麻高		m	48.172	47.107		47.361			47.645																				ΠĤ
	浜	锤	徊		種	VU 4	VU 4		VU 4			VU 4									-			-					_			底部工 死設底部
			筬		mm	150	200		. 007			150																		_		
	流出管	管種	mm	管底高	ш	VU200		45.808	VU200		47.341	VU200		47.595																		恕
2	ソ満に		Ш	管顶	_	AU;			AU;		410 47.	AU;									4			+								
(X)   X / X	<i>&gt;</i>	ボーボ	渁		шш			4, 171			2, 4]			1, 917																		
) I 7 Y	記号		7 2	小一小	番号		既設	No. 0			No. 1			No. 2																		
	_																			I												

# 1-4 副 管 設 置 工

#### 副管設置工集計表

工種	規格	既設No.0	既設No.0		単位	数量
副管落差		本管用 1.299	取付管用 2.364		m	(N= 2 ) 平均 1.83
スリム片受直管	φ 200mm				本	-
	φ 150mm	0.47	1.03		本	1.50
	φ 100mm				本	-
貼付型スリム内副管用 マンホール継手	組立2号用 φ250×200mm				本	_
	組立2号用 φ200×150mm				本	_
	組立2号用 φ150×100mm				本	_
	組立1号用 φ250×200mm				本	-
	組立1号用 φ200×150mm	1			本	1
	組立1号用 φ150×150mm		1		本	1
貼付型マンホール継手	組立楕円用 φ150×100mm				本	_
スリム90度曲管	φ 200mm				本	_
	φ 150mm	1	1		本	2
	φ 100mm				本	_
90度支管	φ 100mm				本	-
カラー	φ 200mm				本	-
	φ 150mm				本	-
	φ 100mm				本	-
スリム縦管止金具	φ 200mm				箇所	-
	φ 150mm	2	2		箇所	4
	φ 100mm				箇所	-
踊り場削孔	φ 200mm				箇所	-
	φ 150mm				箇所	-
	φ 100mm				箇所	-
砂埋戻し	砂基礎				m3	-
既設内副管撤去	φ 150mm				m	_
	φ 100mm		2.36		m	2.4

副 管 材 料	集計表			単独事業
既設No.0マンホール	内副管 (本管 φ 200 H=1.299m )			
名 称	規	格	数量	単 位
スリム片受直管	φ 150mm ( 1. 299 - 0. 355 ) /	´2.0	0. 47	本
	落差内のStep:S 0.050 タイプ	A		
は付型スリム内副管用 マンホール継手	組立1号用 φ200×φ150mm		1	本
スリム90度曲管	φ 150mm		1	本
カラー	φ 150 m m			本
スリム縦管止金具	φ 150 m m		2	ケ所
踊り場削孔	φ 150 m m			ヶ所
既設No.0マンホール	内副管(取付管φ150 H=2.364m )			単独事業
名 称	規	格	数量	単 位
スリム片受直管	φ 150mm ( 2. 364 - 0. 311 ) /	<sup>'</sup> 2. 0	1.03	本
	落差内のStep:S 0.050 タイプ	A		
よけ型スリム内副管用 ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・ ・	組立1号用	••		
マンホール継手	φ 150× φ 150mm		1	本
スリム90度曲管	φ 150 m m		1	本
カラー	φ 150 m m		1	本
スリム縦管止金具	φ 150 m m		2	ヶ所
角り場削孔	$\phi 150 \mathrm{mm}$			ヶ所
既設内副管撤去	φ 100 m m 2. 364		2. 36	m

1-5 汚 水 桝 及 び 取 付 管 エ

#### 汚水桝集計表

工種	規格		単位	合計
設置箇所数			個	3
平均掘削長		取付管推進にて計上	m	=
平均管布設長		同上	m	=
プレーンエンド直管	VU φ 150	同上	本	-
自在支管	φ 150		個	2
自在曲管	φ 150		個	2
200マルチインバート			個	-
300マルチインバート	H=2000		個	3
ト゛ロップ゜インハ゛ート			個	-
桝蓋	直接型 200ミカゲ		個	_
	直接型 200鋳鉄		個	-
	直接型 300ミカゲ		個	_
	直接型 300鋳鉄		個	3
	ハット型鋳鉄蓋		個	-

単独事業		備考	取付管推進	取付管推進	取付管推進 人孔取								
	小小人开		Ī										
	£U 300		<u> </u>	1	1							3	3
州	世		I										
	刑 900	等 铸铁 個	I										
	计对型												
	甲甲福	近年郷 区 分 1を入力		1	1								
Ш	1, 1 ", 7°	(火), 一) (国)	Ī										
汗水桝舖箱	300万元年		<u> </u>	1	1							3	3
兴	19/10/10   19/10/10	2007// インバート 個	Ī										
<u> </u>	抽削浴												
	派 大 指		2.00		2.00								
	答公		150	150	150								
		田御田		1								2	2
**	白在		<u> </u>	1								2	2
媶	1	班 连											
揾	布で著	(種別)	300	300	300	L†2°							
水 棒 数	上米素	世帯者名(増光)	-	2	3 無万							崔 小	台
汚		人孔 No.	$N_{\rm O.~1}$ $\sim$ $N_{\rm O.~2}$	~ No. 2	$\sim$ No. 2	  注記:取付管土工は全							
		号線	32-efa	32-gfa	32-gfa								

1-6 舗 装 工

舗 装 工 集 計 表 (県道・車道5-5-12-20-25)

工種	規格	本管開削時	本管開削部 仮復旧	第1回 本復旧	第2回 本復旧	単位	合計
舗装切断				1 2	1 12.11	m	
	As t=10cm	187.2		100.7		111	287.9
舗装仮復旧							
表層	粗粒度As t=5cm		87.9			$m^2$	87.9
上層路盤	再生粒調砕石(RM-30) t=10cm		87.9			$m^2$	87.9
	再生クラッシャーラン(RC-40)					$m^2$	
下層路盤	t=52cm		87.9			m	87.9
第1回 舗装本復旧							
表層	粗粒度As t=5cm			229.0		m <sup>2</sup>	229.0
基 層	粗粒度As t=5cm			229.0		$m^2$	229.0
上層路盤	瀝青安定処理 t=12cm			229.0		$m^2$	229.0
上層路盤	再生粒調砕石(RM-30) t=20cm			229.0		$\mathrm{m}^2$	229.0
	再生クラッシャーラン(RC-40)						
下層路盤	t=25cm			229.0		m <sup>2</sup>	229.0
第2回 舗装本復旧	切削オバーレイ						
表層	密粒度As t=5cm				287.4	m <sup>2</sup>	287.4
舗装版破砕積込							
前13次/次科文科学真定	As t=5cm			87.9		$m^2$	87.9
	As t=10cm	88.7		141.1		$m^2$	229.8
合計	As t=15cm以下					$m^2$	317.7
	As t=15cm以下 切削オバーレイ				005.4	$m^2$	
	As t=5cm				287.4	III	287.4
舗装殻処分							
HII 27/8/2/23	As t=5cm	8.9		4.4		m <sup>3</sup>	13.3
	As t=10cm			14.1		$\mathrm{m}^3$	14.1
小計						$\mathrm{m}^3$	27.4
	切削オバーレイ As t=5cm				14.4	$\mathrm{m}^3$	14.4
A =1	7.5 t Jeni				14.4		
合計						m <sup>3</sup>	41.8
土工	瀝青安定処理						
路盤掘削	t=12cm 粒調砕石(RM-30)			16.9		m <sup>3</sup>	16.9
	t=10cm • 20cm			37.0		m <sup>3</sup>	37.0
	砕石(RC-40) t=25cm			81.0		$\mathrm{m}^3$	81.0
合計						$\mathrm{m}^3$	134.9
ПН						***	194.9
残土運搬処理	ph and I					2	
残土運搬処理	路盤材			134.9		m <sup>3</sup>	134.9

#### 路面標示工集計表 (県道)

工種	規格	本管開削時	本管開削部 仮復旧	第1回 本復旧	第2回 本復旧	単位	合計
路面標示	溶融式			1 24	1 24		
	白色·実線						
外側線	W=15cm 白色•破線				95.9	m	95.9
車線境界線	日色・破線 W=15cm @5000				45.4	m	45.4
1		1				Ī	

舗	装 工 計	算 書 (1)	(県道・	車道 5-	5-12-20-25	)	単独事業
種別	形状寸法	計	算		式	単位	数量
	>						
本管開削時	As t=10cm	開削土量計算 93.60 ×	<b>事より</b> 2			m	187. 2
第1回 本復旧時	As t=10cm	舗装復旧平面図	図・求積図より 2.60 +	2. 20		m	100. 7
	合 計	00.00	2.00	2.20		m	287. 9
✓ ★佐里山立 /⊏						111	201. 3
< 本管開削部 仮 本管開削時	復旧工 > As	開削土量計算	<b>事</b> より				
	t=5cm 上層(RM-30)	93.60 ×	0. 950 —	0.53 ×	2ヶ所	$m^2$	87. 9
	t=10cm	同上				$m^2$	87. 9
	下層(RC-40) t=52cm	同上				$m^2$	87. 9
	合 計	12.17				m <sup>2</sup>	87. 9
✓ 第1回 <del>大</del> 復四						111	61.9
< 第1回 本復旧 表層工		舗装復旧平面図	図・求積図より	)			
(粗粒度As) 基層工	t=5cm	230.6 —	0.53 ×	3ヶ所		$m^2$	229. 0
(粗粒度As)	t=5cm	同上				$m^2$	229. 0
上層路盤工 (瀝青安定処理)	t=12cm	同上				$\mathrm{m}^2$	229. 0
上層路盤工 (RM-30)	t=20cm	同上				$m^2$	229. 0
下層路盤工						m <sup>2</sup>	
(RC-40)	t=25cm	同上					229. 0
	合 計					m <sup>2</sup>	229. 0
< 第2回 本復旧 切削オーバーレイ	Ľ. > I	舗装復旧平面図	図・求積図より	)			
表層(密粒度As)	t=5cm		0.53 ×			$m^2$	287. 4
< 舗装版破砕積込	>						
本管開削時	As t=10cm	開削土量計算 93.60 ×	•	0.53 ×	0.5ヶ所	$m^2$	88.7
第1回本復旧時	As t=5cm	87. 9		(仮復旧部)	0.07 //		87.9
第2回本復旧時	As t=10cm 切削オーバーレイ	229.0 —	87. 9	(影響部)		m <sup>2</sup>	141.1
7,0 EAT	As t=5cm	287. 4				$m^2$	287. 4
	合 計					$m^2$	605. 1
	>						
本管開削時	t=10cm	98 7 ×	0.10			$\mathrm{m}^3$	8. 9
第1回本復旧時	t=5cm t=10cm	88. 7 × 87. 9 × 141. 1 ×	0. 05 0. 10			$m^3$	4. 4
第2回本復旧時	切削オーバーレイ					m <sup>3</sup>	14. 1
	As t=5cm	287.4 ×	0.05				14. 4
	合 計					m <sup>3</sup>	41.8

	舗	装	工 計	算	書	(2)	(県	道•	車道	5-5-12	2-20-25	)	単独事業
種	別	形壮	犬寸法			計		算		式		単位	数量
< 土工 本管開削時		>		開肖	11土量	と計算書	事により言	十上				3	
第1回本復	旧時 路盤掘削	路盤(源	歷青安定		141.	響範囲部 1 ×	0.12					m <sup>3</sup>	16. 9
		路盤(F		(	<u>87.</u> 本管開	開削仮復	0.10		141. 影	響範囲部	0.20 )	m <sup>3</sup>	37. 0
	同上	路盤(I 合	RC-40) 計	(	( 87.	9 ×	0. 52	+	141.	1 ×	0.25 )	$m^3$	81. 0 134. 9
< 残土追 残土運搬処												_	
		路盤材	<u>†</u>		134.	9						m <sup>3</sup>	134. 9
										_			-

	路面標示工数量計算書											
<b>1</b>	種	別	形状寸法	計		算	式	単位	数	量		
路面標	[示]		溶融式									
		外側線	白色・実線 W=15cm	舗装復旧平 95.9	面図・求積	<b>賃図より</b>		m		95. 9		
	車	<b>「</b> 線境界線	W=15cm 白色・破線 W=15cm・@5000	舗装復旧平 45.4	面図・求積	賃図より		m		45. 4		
								<u> </u>				
								<u> </u>				
								<u> </u>				
								<u> </u>				
								1				
								ļ				
								<u> </u>				
								_				
								<u> </u>				
								_				
								-				
								-				
1								1	I			

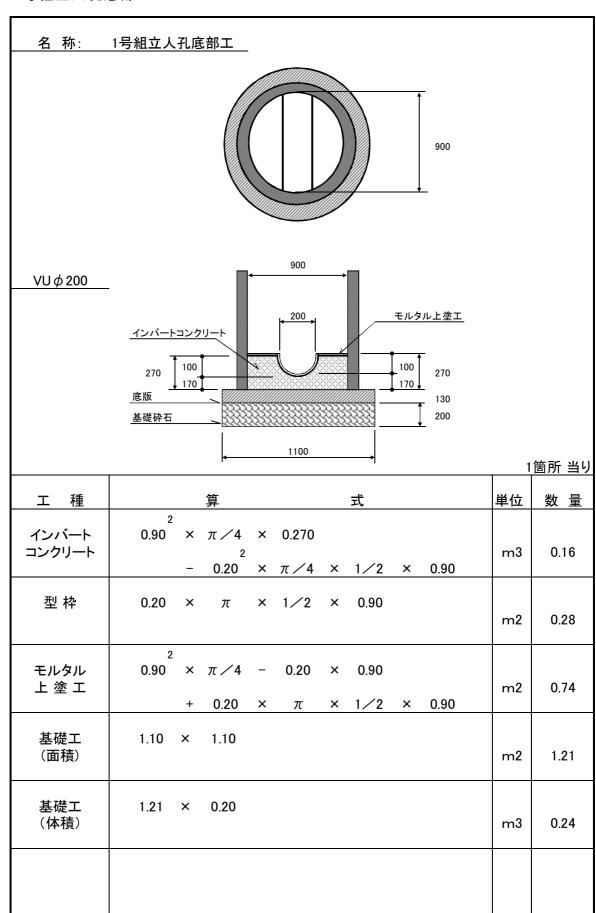
# 1-7 家 屋 調 査 工

番号		測点		<b></b>	外柵	概查A	概査B	精査 備考				
田一刀				いっぽの会	<u> </u>		IN ELD	<u> </u>	桝番号			
	No. 1	$\sim$	No. 2	氏名 いっぽの会 取付管 (株)アーキーテクノ 取付管		1			桝番号			
	No. 1	$\sim$	No. 2	取付管	1				3			
	計	+			1	1						

#### 

#### 数 量 計 算 書(参考)

#### 1号組立人孔底部工



# § 2. 推 進 工 法

2-1 小口径管推進工集計表

No.

#### 小口径管推進工集計表 鋼製さや管ボーリング式 (一重ケーシング方式)

取付管推進工

取付管推進工						
工種	規格	取付-1桝 → 本管	取付-2桝 → 本管	取付-3桝 ⇒No.2人孔	単位	合計
小口径推進工法	ボーリング式一重ケーシング方式				箇所	
鋼製さや管方式	SP φ 250	1	1	1	124/21	3
区間距離		4.68	5.00	5.88	m	15.56
					m	
管体延長	VU φ 150	4.28	4.59	5.28		14.15
推進延長	SP φ 250	3.54	3.86	4.66	m	12.06
	土質区分	粘性土 ~ 砂質土	粘性土 ~ 砂質土	粘性土 ~ 砂質土		
h le viol	塩ビ管 ℓ=1.00m/本				本	
材料	VU φ 150 カラー	5	5	6		16
	VU φ 150	4	4	5	本	13
	スペーサー				個	
	VU φ 150	4	4	5	I)—i	13
	鋼管 ℓ=0.45m/本 SP φ 250	8	9	11	本	28
	メタルクラウン	•	9	11		28
	呼び径φ250	1	1	1	個	3
	鋼管推進工				m	
推進工	SP φ 250	3.54	3.86	4.66	in	12.06
	塩ビ管挿入工	2.54	2.06	4 66	m	19.06
	VU φ 150 中込め注入工	3.54	3.86	4.66		12.06
	VU φ 150-SP φ 250	0.11	0.12	0.14	m <sup>3</sup>	0.36
	発生土処分工	0.20	0.22	0.26	m <sup>3</sup>	0.68
仮設備工	坑口工(軽量鋼矢板)	1	1	1	箇所	3
,					箇所	
	坑口工(ケーシング)	_	_	_		-
	鏡切工(軽量鋼矢板)	1	1	1	箇所	3
	鏡切工(ケーシング)	-	-	-	箇所	_
	推進設備工	1	1	1	箇所	3
	人孔到達工	_	_	_	箇所	_
					箇所	_
	推進設備等据換工	-	-	-		-
	中込注入設備工	1	1	1	箇所	3
ı		i .	L	1	1	

2-2 取 付 管 推 進 エ (鋼製さや管ボーリング方式)

**郷製さや管方式 ボーリング方式 一重ケーシング式 推進工法 材料計算書** S P φ 250 管推進工 発進立抗 1332×1332

	lat/		1				1												
	権																		
~	ケラウンタル	匣	1	-	1				3										
沒	残土量	m3	0. 20	0. 22					0.68		·量 (m)	99							
# ;	2注入工	m3	0.11	0.12	0.14				0.36		残土量 (m3/m)	0.056							
7	挿入工温ど管	m	3.54	3.86					12.06		中込め注入量 (m3/m)	03							
	設備工込注人	f 箇所	1	1	1				3	粜		0.							
	設 理 換 工 連 設 事 等	箇所 箇所								+	鋼管管厚 (mm)	9.9							
業	設備工進入孔到達	箇所 筐	- 1	П	1				3	残	-	267.4							
仮纜	切り	ì	1 1	1 1	1 1				3 3	絙	f 鋼管外径) (mm)		0(	9.0	0 (3	0.0	0(0	0)	
芥	. 1 02 00 1 1 03 00	1 箇所	4	4	5				13 3		VU管 (mm)	φ 150 (164)	φ 200 (214)	φ 250 (266)	φ 300 (318)	φ 350 (370)	φ 400 (420)	φ 450 (470)	
- L	カラー スペー サー φ150 φ150 @1.00 @1.00	個個	4	4	ಬ				13										
$\begin{matrix} & & \\ & \\ I = C \div L \end{matrix}$	VU管 カラ (接着) L= φ1E 1.00 @ 1.	K	5	5	9				16										
Я́ш	鋼管 v 450 (C L = I L = 1 L =	H	∞	6	11				28										
_	基 院長 II=D-G	m																	
空伏基礎減長G	二上流便	m																	
	一方第一	m		늰	늰														
空	(管布設工) F=D-B	m	立坑にて計上	立坑にて計上	立坑にて計上							8		4	<b>1</b>				
	推進延長 E=A-D	m	. 54	3.86	4.66				12.06			1 年 1 年 1 年 1 年 1 年 1 年 1 年 1 年 1 年 1 年		/	Ť	/=	管布鎖莲馬		
D 送	上流側	m	0.66	0.66															
推進減長	下流側	m		9 0.48					2										
	管体延長 C=A-B	m		4.59	5.				14.15		区間延長 A	管体延長 C 解准证明 F							
M Mili	則 上流側	m		6 0.15							M	如装	4		0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0				
管減長	下流 (	m	68 0. 25	5.00 0.26					26										
	区間距離 A	则 m	4.						15.			日			0 0 0 0 0 0 0 0		uL u		
-	人れ         人れ           番号         種別           下流側         下流側	和 上流化	本管 VU200 1-桝 Φ300桝	本 VU200 - 対 ◆300対	No. 2 組1号 3-権 φ 300権					各図	9	8 城城和		=(		$)^{-}$	是		
	· 徽 卷 中 人 卷 下	<u></u> 馬 工	取付-1 1-	取付-2 2-					+坦	概略図									

2-3 取付管推進立坑集計表 (軽量鋼矢板建込)

## 取付管推進立坑(軽量鋼矢板建込)集計表

工種	規格	取付-1	取付-2	取付-3		単位	数量
舗装版撤去工							
舗装切断工	As t=5cm	1.05	4.11			m	5.16
	Co t=5cm	2.10		5.48		m	7.58
舗装取壊し工	As t=5cm		1.90			$m^2$	1.90
	Co t=5cm	1.00		1.90		$m^2$	2.90
残塊処分工	As		0.10			$\mathrm{m}^3$	0.10
	Со	0.05		0.10		m <sup>3</sup>	0.15
土 工							
機械掘削		4.01	4.15	4.17		m <sup>3</sup>	12.33
埋戻	砂	0.78	0.78	0.78		m <sup>3</sup>	2.34
	砕石	2.93	2.77	2.96		m <sup>3</sup>	8.66
発生土処分		4.01	4.15	4.17		m <sup>3</sup>	12.33
ST =							
土 留 工 土留工	軽量鋼矢板(複列) L=3.00m	2.66	2.66	2.66		m	7.98
支保工	2段	2.66	2.66	2.66		m	7.98
	軽量鋼矢板 L=3.00m	2.00	2.00	2.00		枚	6
スクラップ	L-3.00III	0.215		0.215		t	0.645
鏡切工		1.15	0.215	1.15			3.45
奶 奶 ユ		1.13	1.13	1.13			
管布設工	VU φ 150	0.99	0.99	0.95		m	2.93
舗装本復旧工							
アスファルト舗装 表層工	As t=5cm		1.80			m <sup>2</sup>	1.80
上層路盤工	RM-30 t=10cm		1.80			m <sup>2</sup>	1.80
下層路盤工	RC-40 t=15cm		1.80			$m^2$	1.80
コンクリート舗装 表層工	Co t=5cm	0.90		1.80		m <sup>2</sup>	2.70
路盤工	RC-40 t=15cm	0.90		1.80		m <sup>2</sup>	2.70

2-4 取付管推進 発進立坑

# 取付管推進 発進立坑工 【取付-1 汚水桝】

工種		東	単位	数量	111
<u> </u>	埋戾高 0.178 + 1.543 = 1.721				
	立坑面積 × 1.774 ==	3.053			Π
(控除土量)	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	-0.123			
4	=======================================	2.930 п	m <sup>3</sup>	2	2.93
発生士処分工		В	m <sup>3</sup>	4	4.01
土留工 アルミ矢板	<u> </u>	2.664 n	띮	2	2.66
支保工	2	2.664 n	m	2	2.66
土留材 単位重量 (1枚当り)	軽量鋼矢板 L=3.0m W= 1074 kg	44/54			
- トロエエ・スコン 全損・スクラップ	<u>隆量鋼矢板 L=3.0m : 2 枚 = 07.4 kg/枚 × 2 = = </u>		t	0.5	0.215
鏡切り	$\pi \times (0.267 + 0.100) = 1.153$		m	1	15
管布設工 √∪150	立坑内 本管掘削内 0.666 - 0.150 + 0.950 × 1/2 = 0	0.991 п	ш	0	0.99
1- LI 47-7- 4-5-4-4	四条四年十二				
翻笼伞愎口工 表層: Co t=5cm	(1) 帝傅凶多照 0.90	Ш	m <sup>2</sup>	0	0.90
路盤: RC-40 t=15cm	0.90	Ш	m <sup>2</sup>	0	0.90

# 取付管推進 発進立坑工【取付-2 汚水桝】

1.37 + 1.370 + 1.370	工 植 片筑洪丁	7 五 1 2 3 5 7 1 2 3 5 7 1 7 7 4	単位	数量	工 種	重
1,370 + 1,370 + 1,370 + 1,370	ル来児士 アルミ矢板建込	A- 1.332 - 1.174 (0.333×4校=1.332)			ム用土 アルミ矢板	•
1.370 + 1.370 + 1.370	装版撤去工	<b>付</b>			上杏年	
	装切断工	_			1	
工工     A     A     上級な (1.90 × 0.05)     n	As t=5cm	1.370 + 1.370 + 1.370 =	ш	4.11		
1.90 × 0.05	装取壊し工				土留材	軽量鋼矢板 L=3.0m
(特殊主義) 1.90 × 0.05	As t=5cm	[ =	$m^2$	1.90	単位重量 (1枚当り)	W= 10
m     1.90 × 0.05     m²     0.10     全積・スクラップ     10.74 kg/枚 × 2       取付管推進工評細図(2多版     本が原 維援厚 立が面積     本(0.267 + 0.100)     本(0.267 + 0.100)       砂塊层 立が面積     本(2.390 - 0.05) × 1.774 = 4.151 m³     4.15     本(0.267 + 0.100)       砂塊层 地层 立が面積     本(0.287 + 0.100)     本(0.267 + 0.100)       砂塊层 地层 立が面積     本(4.2.390 - 0.05) × 1.774 = 0.823     大(4.150)     大(1.322-0.318/2)       砂塊层 地层 立が面積     エ(2.390 - 0.05) × 1.774 = 0.031     エ(2.390 - 0.05)     エ(2.390 - 0.05)     エ(2.390 - 0.05)     エ(2.390 - 0.05)       砂塊层 地区 立 大(2.390 - 0.05) × 1.774	塊処分		٩			2
政権権力 (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2) (2)	As t=5cm		m <sub>3</sub>	0.10	全損・スクラップ	$107.4 \text{ kg/kx} \times 2$
		工学经回区			名字といい	2360
砂地原 地原 水が面積       地原高 水が面積       - 0.05 ) × 1.774       = 4.151       m²       4.15       m²       4.15       m²       4.15       m²       水がり       0.666 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.015       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0.150 + 0.066       0.066 - 0	方 相 削 上	(4)			<b>火児 ツンプ</b>	0.50
## 2.775	. 🖹	$(2.390 - 0.05) \times 1.774 =$	m <sub>3</sub>	4.15		
砂堆屋         埋屋高         立坑面積         2.000         0.130         0.	<b>戻</b> 工				管布設工 \771150	本管振 1150 + 0.050
(控除士量)	1	四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四四			V 01.30	0.5.0
(控除土量)		0.464 × 1.774 =				
(控除土量) π/4 × 0.318 °2 × 0.464 = -0.037   表層: As t=5cm   1.80   上層路盤: RM-30 t=10cm   1.80   上層路盤: RM-30 t=10cm   1.80   上層路型: RM-30 t=10cm   1.80   上の183 + 1.443   = 0.775   m³   0.78   上の26 × 1.774   = 2.885   上の20 × 1.774   = 2.885   上の20 × 1.774   = 2.770   m³   2.77   上の20 × 1.443   = 2.770   m³   4.15   上の20 × 1.443   E.20 × 1.444   E.20 × 1.444					舗装本復旧工	
取付管(φ150) (1.332/2-0.318/2)   上層路盤: RM-30 t=10cm   1.80	(控除土量	$\pi/4 \times 0.318$ $^{\circ}2 \times 0.464$ =			表層: As t=5cm	
本人4 × 0.164 <sup>2</sup> × (0.666 - 0.159) = -0.011       上層路盤: RM-30 t=10cm       1.80         砕石埋戻       埋戻高       立坑面積       1.80         地(控除土量)       本人4 × 0.318 <sup>2</sup> × 1.443       = 2.885               上層路盤: RC-40 t=15cm       1.80         (控除土量)       本人4 × 0.318 <sup>2</sup> × 1.443       = 2.885   (控除土量)       本/4 × 0.318 <sup>2</sup> × 1.443       = -0.115		取付管(φ150)				
砕石埋戻     中石地戻     世展高     「下層路盤: RC-40 t=15cm     1.80       中石地戻     0.183 + 1.443     = 1.626     1.626     1.626     1.626     1.626     1.774     1.626     1.443     = 2.885     1.626     1.626     1.443     = -0.115     1.626     1.443     = 2.770     1.626     1.626     1.626     1.443     1.626		$\pi/4 \times 0.164$ <sup>2</sup> × (0.666 - 0.159) =			上層路盤: RM-30 t=10cm	1.80
砕石埋房       車房高       m°       0.78       下層路盤: RC-40 t=15cm       1.80         地名 (26 × 1.7443       = 1.626       大人本 (2.318 * 2 × 1.443)       = 2.885       Paga (2.77)			¢			
砕石埋戻     地反高     土1.443     土1.626     土1.626       1 (控除土量)     木/4 × 0.318 ²2× 1.443     = 2.885       1.626 × 1.774       1.626 × 1.	111111111111111111111111111111111111111	II	m,	0.78	下層路盤: RC-40 t=15cm	1.80
#展育 立坑面積 = 2.885		埋戻高 0.100 - 1.440				
(控除土量) $\pi / 4 \times 0.318$ $^{2}\times 1.774$ $= 2.885$		- 1.1.1.2 小枯日掛	İ			
(控除土量) $\pi/4 \times 0.318$ $2 \times 1.443 = -0.115$ $= 2.770$ $= 2.77$ $= 2.77$ $= 2.77$ $= 2.77$ $= 2.77$ $= 2.77$		4 4 7 4 4 7 7 4 1 7 7 4 1 7 7 4 1 7 7 4 1 7 7 4 1 7 7 4 1 7 7 4 1 7 7 4 1 1 7 7 4 1 1 7 7 4 1 1 7 7 4 1 1 7 7 4 1 1 7 7 4 1 1 7 7 4 1 1 7 7 8 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1				
(控除土量) $\pi/4 \times 0.318$ $2 \times 1.443$ = $-0.115$ m <sup>3</sup> $2.77$ m <sup>3</sup> $2.77$		300)				
計 = 2.770 m <sup>3</sup> 2.77	(控除土量)	$\pi/4 \times 0.318 ^{\circ}2 \times 1.443 = -0.11$				
# 2.77 m <sup>3</sup> 2.77 m <sup>3</sup> 2.77 m <sup>3</sup> 2.77 m <sup>3</sup> 4.15						
m <sup>3</sup> 4.15	卓	=	m <sup>3</sup>	2.77		
	生土処分		E	4.15		
•		_		0111		
		-				

工種	英式	単位	数量
工愚工	支係		
アルミ矢板	1.332 $\times 4 \times 1/2$	Ш	2.66
支保工	2.664	Ш	2.66
土留材	,		
単仏里重 (1枚ヨツ)	6 .		
全損・スクラップ	107.4 kg/枚× 2 = 214.80	t	0.215
鏡切り	$\pi \times (0.267 + 0.100) = 1.153$	Ш	1.15
管布設工	立坑内		
VU150	9.0	ш	0.99
舗装本復旧工	付帯構図参照	6	
校層: As t=5cm	1.80	m	1.80
上層路盤: RM-30 t=10cm	1.80	m <sup>2</sup>	1.80
下層路盤: RC-40 t=15cm	1.80	$\mathrm{m}^2$	1.80

# 取付管推進 発進立坑工 【取付-3 汚水桝】

\$ 00 c	大校天= 3.00   大法上				_	軽量鋼矢板 L=3.0m	W=	軽量鋼矢板 L=3.0m : 2	$107.4 \text{ kg/枚} \times 2$		07:0		立坑内 人孔掘削 (150 + 0.850	+ 00:1:0 -		付帯構図参照	1.80		1.80											
工 一	工留工アルミ矢板		支保工			上留材	単位重量 (1枚当り)		全損・スクラップ	体打り			管布設工	V U 1 3 0		舗装本復旧工	表層: Co t=5cm		路盤: RC-40 t=15cm											
数重					5.48		1.90		0.10			4.17								0.78							2.96		4.17	
1					m		$m^2$		m <sub>3</sub>			m <sup>3</sup>							1	E						c	, m		m <sup>3</sup>	
大   1 2 3 9 -	$A = 1.332 \times 1.332 = 1.174$ (0.333×4 $\pi$ =1.332)	1	付帯構図参照		2.740 + 2.740		А		$1.90 \times 0.05$	的什么并不详知的(2)参照	1	(2.402 - 0.05)		田田 中田 中	-2	300)		取付管(Φ150) (1.332/2-0.318/2)	$\pi/4 \times 0.164$ <sup>2</sup> ×	- 142 - 142 - 142 - 143 - 143		0.195 + 1.543 =	埋戾高立坑面積	$1.738 \times$			計 = 2.960			
上 工	ム 北 楽 垣 山 ア ル 三 矢 板 建 込	舗装版撤去工		舗装切断工	Co t=5cm	舗装取壊し工		残塊処分	Co t=5cm		<b>立</b> 立	BH-0.2	埋戾工	三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三 三	(H. )		(控除土量)			-1 11m2	松子曲巨	OH, I			(控		111111111111111111111111111111111111111	発生土処分		

_	工	ച	私	単位	数量
	上留工	<u> </u>	果工= 2 段 1/9 = 9 66/1	٤	99 6
		L 1.004 ^4^	I	III	7.00
	支保工		2.664	ш	2.66
	上留材 単价重量 (1枚当9)	軽量鋼矢板 L=3.0m W=	107.4 kg/#\$		
	全相・スクラップ	軽量鋼矢板 L=3.0m : 107.4 kg/枚 × 2	.,	t	0.215
	鏡切り	0.267	= 1.153	Ш	1.15
	管布設工 VU150	立坑内 0.690 - 0.150 + 0.860	人孔掘削内 .860 - 0.450 = 0.950	m	0.95
	舗装本復旧工	付帯		_	
	表層: Co t=5cm	-		m <sup>z</sup>	1.80
	路盤: RC-40 t=15cm	1.80		$\mathrm{m}^2$	1.80

2-5 付 帯 エ

# 付带工集計表

工種	規格	取付-1	取付-2	取付-3	単位	合計
コンクリート取壊し工	無筋コンクリート	0.015			$\mathrm{m}^3$	0.02
	有筋コンクリート	0.065			$\mathrm{m}^3$	0.07
残塊処分工	無筋コンクリート	0.015			$\mathrm{m}^3$	0.02
	有筋コンクリート	0.065			$\mathrm{m}^3$	0.07
側溝復旧工	PU-150	1.0			m	1.0
	PU-180	0.3			m	0.3
	PU-240	1.1			m	1.1
路面標示工	白色 実線 (W=20cm) 停止線 換算W=15cm		1.8		m	1.8

		付帯	I F	調書				単独事業
種 別	形状寸法	計		算		式	単位	数 量
< 取付-1 >		T						
側溝撤去工	PU-150	付帯工図より 0.99					m	1.0
	PU-180	0. 28					m	0.3
	PU-240	1.09					m	1. 1
コンクリート取壊し工 無筋 敷モルタル	PU-150	材料計算書より 0.048 ×	) 1/10	X	0.99		$\mathrm{m}^3$	0.005
	PU-180	0.057 ×	1/10	X	0. 28		$\mathrm{m}^3$	0.002
	PU-240	0.072 ×	1/10	X	1.09		$\mathrm{m}^3$	0.008
	合計						$\mathrm{m}^3$	0.015
残塊処分工	無筋コンクリート	0.015					$\mathrm{m}^3$	0.015
	有筋コンクリート	PU-150 0.170 ×	1/10	X	0.99		$m^3$	0.017
		PU-180 0.240 ×	1/10	X	0.28		$\mathrm{m}^3$	0.007
		PU-240 0.380 ×	1/10	X	1.09		$\mathrm{m}^3$	0.041
	有筋合計						$\mathrm{m}^3$	0.065
側溝復旧工	PU-150	0. 99					m	1.0
	PU-180	0. 28					m	0.3
	PU-240	1. 09					m	1. 1
< 取付-2 >								
路面標示工 停止線	白色 実線 換算 W=15cm	1. 83					m	1.8

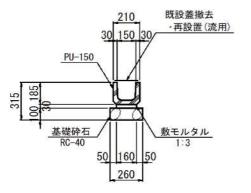
### 算 式 根 拠 と な る 構 造 図

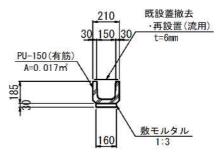
名称: U-150側溝撤去·復旧工

**S** :

### U-150側溝復旧工

## U-150側溝撤去工





10.0 m当りに付計算

規格	算   式	単位	数量
	立坑築造に含む。	m3	
PU-150 有筋	10. 0	m	10. 000
敷モルタル			
無筋	$0.160 \times 0.030 \times 10.0$	m3	0. 048
有筋コンクリート	0. 017 × 10. 0	m3	0. 170
無筋コンクリート	0. 160 × 0. 030 × 10. 0	m3	0. 048
RC-40 t=100mm	0. 260 × 10. 0	m2	2. 600
1:3 t=30mm	0. 160 × 0. 030 × 10. 0	m3	0. 048
PU-150 L=600mm	0. 605/10. 0	個	0. 061
B=210			
流用品 t=6mm	10. 0	m	10. 000
	PU-150 有筋 敷モルタル 無筋 有筋コンクリート 無筋コンクリート RC-40 t=100mm 1:3 t=30mm PU-150 L=600mm B=210	立坑築造に含む。  PU-150 有筋 10.0 敷モルタル 無筋 0.160×0.030×10.0  有筋コンクリート 0.017×10.0  無筋コンクリート 0.160×0.030×10.0  RC-40 t=100mm 0.260×10.0  1:3 t=30mm 0.160×0.030×10.0  PU-150 L=600mm 0.605/10.0  B=210	立坑築造に含む。       m3         PU-150 有筋       10.0       m         敷モルタル        m         無筋       0.160×0.030×10.0       m3         有筋コンクリート       0.160×0.030×10.0       m3         無筋コンクリート       0.160×0.030×10.0       m3         RC-40 t=100mm       0.260×10.0       m2         1:3 t=30mm       0.160×0.030×10.0       m3         PU-150 L=600mm       0.605/10.0       個         B=210       個

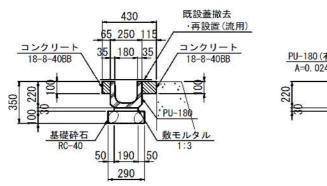
# 算 式 根 拠 と な る 構 造 図

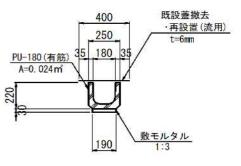
名称: U-180側溝撤去・復旧工

**S** :

### U-180側溝復旧工

# U-180側溝撤去工





10.0 m当りに付計算

名称	規格	算  式	単位	数量
<b>土 エ</b>				
		立坑築造に含む。	m3	_
側溝撤去工				
鉄筋コンクリート側溝				
	PU-180 有筋	10. 0	m	10. 000
コンクリート取壊	敷モルタル			
	無筋	0. 190 × 0. 030 × 10. 0	m3	0. 057
残塊処分				
	有筋コンクリート	0. 024 × 10. 0	m3	0. 240
	無筋コンクリート	0. 190 × 0. 030 × 10. 0	m3	0. 057
側溝復旧工				
 基礎砕石				
	RC-40 t=100mm	0. 290 × 10. 0	m2	2. 900
型枠				
	1:3 t=30mm	0. 100×10. 0	m3	1. 000
コンクリート				
	18-8-40BB	(0. 065+0. 115) × 0. 100 × 10. 0	m3	0. 180
敷モルタル				
	1:3 t=30mm	0. 190 × 0. 030 × 10. 0	m3	0. 057
鉄筋コンクリート側溝				
	PU-180 L=600mm	0. 605/10. 0	個	0. 061
既設蓋	B=400			
	流用品 t=6mm	10. 0	m	10. 000

### 算 式 根 拠 と な る 構 造 図

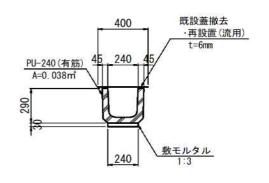
名称: U-240側溝撤去・復旧工

**S** :

# U-240側溝復旧工

### 既設蓋撤去 490 ·再設置(流用) 330 105 コンクリート 18-8-40BB コンクリート 18-8-40BB 240 290 420 90 基礎砕石 RC-40 <u>敷モルタル</u> 0 1:3 50 50 240 340

# U-240側溝撤去工



10.0 m当りに付計算

名称	規格	算   式	単位	数量
土 エ				
		立坑築造に含む。	m3	_
側溝撤去工				
鉄筋コンクリート側溝				
	PU-240 有筋	10. 0	m	10. 000
コンクリート取壊	敷モルタル			
	無筋	$0.240 \times 0.030 \times 10.0$	m3	0. 072
残塊処分				
	有筋コンクリート	0. 038 × 10. 0	m3	0. 380
	無筋コンクリート	0. 240 × 0. 030 × 10. 0	m3	0. 072
側溝復旧工				
基礎砕石				
	RC-40 t=100mm	0. 340 × 10. 0	m2	3. 400
型枠				
	1:3 t=30mm	0. 100×10. 0	m3	1. 000
コンクリート				
	18-8-40BB	$(0.055+0.105) \times 0.100 \times 10.0$	m3	0. 160
敷モルタル				
	1:3 t=30mm	0. 240 × 0. 030 × 10. 0	m3	0. 072
鉄筋コンクリート側溝				
	PU-240 L=600mm	0. 605/10. 0	個	0. 061
既設蓋	B=400			
	流用品 t=6mm	10. 0	m	10. 000