【曽根工区】仮設数量計算書

レンタル管 ø 80

仮設配管材料数量計算書(曽根地内)

ννην Ε φου					計質		変更			п д 1	- \-	計作	···· 章 式(亦 审	後)		1		
名 称	形状・寸法	単 位	単位長	仮設平面	ні Э	- 10 (/ tig		合 計		ні э	1		/		合 計	摘	要
П 11	1010 112	- -	十四八	IXIX I III						н н							н н	11-0	
(レンタル材料)																			
レンタル管	G型																		
直管	ϕ 80 × 4. 0	本	4.000	7						7									
レンタル管	G型																		
直管	ϕ 80 × 2. 0	本	2.000	2						2									
レンタル管	G型																		
直管	$\phi 80 \times 1.0$	本	1.000	1						1			<u> </u>						
レンタル管	G型		0 500	_						0									
直管	$\phi 80 \times 0.5$	本	0.500	2						2									
レンタル管 直管	G型 φ80×0.3	本	0.300	3						3									
	の 80 × 0. 3 G型	<u></u>	0.300	3						ა			-						
フレキ管	o至 φ80×1.0	本	1.000																
レンタル管	G型 (高圧用)	平	1.000						1				1						
フレキ管	α空 (高圧用) φ80×1.0	本	1.000	6						6							I		
レンタル管	G型	7	1.000	-						- 0									
90° エルホ゛	$\phi 80$	ケ	0. 282	7						7									
レンタル管	G型		0. 202	,						,									-
チース゛	$\phi 80 \times \phi 80$	ケ	0. 226	1						1									
レンタル管	G型 (高圧用)	-																	
ホ゛ールハ゛ルフ゛	ϕ 80	ケ	0.605	2						2									
レンタル管	G型																		
撤去用直管	ϕ 80	ケ	0. 252	1						1									
レンタル管	G型 10K																		
接続短管	φ 80 フランシ [*]	ケ	0.160	2						2									
レンタル管	G型																		
接続短管	∮80 受×受	ケ	0.016	3						3									
	SUS304 10K GF	4-																	
フランジ継手材	φ 75	組		4						4			<u> </u>						
	DIP用 ソフト弁付 10K																	05#4	
不断水割T字管	$\phi 100 \times \phi 75$	基																GF形フラン	<u>シ</u>
ナル・シャルウム	VP用 ソフト弁付 10K	#		1						1								CE TK -7 = >	. 52
不断水割T字管	φ100×φ75 DIP用	基		l						1								GF形フラン	<u>ソ</u>
不断水仕切弁	φ 100	基		1						1									
で阿小田ツ井	VP用	巫		<u>'</u>			+	+	 								1		
不断水仕切弁	φ 100	基		1						1							I		
(MI/IN IX 91 /I	H=0. 60	æ		'					<u> </u>	'			1			1	1		
仕切弁室	円形1号	組		1						1									
	H=0. 90																		
仕切弁室	円形1号	組		1					<u> </u>	1	<u></u>		<u> </u>				<u> </u>		
					_														
フランジ 蓋	ϕ 75 10K	ケ		2						2									
								1											
/		١.	H寸法														I		
(チーズ)	$\phi 80 \times \phi 80$	ケ	0.088	(1)					1	(1)			1		-		1		
#7 <i>th</i> 77 E				45.0						45.0									
配管延長		m		45.0					1	45. 0									

仮設配管労務数量計算書(曽根地内) レンタル管 め80 計算式(変更前) 計 算 式(変更後) 単 位 単位長 仮設平面 名 称 形状・寸法 合 計 合 計 摘 要 【布設】 レンタル管 布設工(露出部) ϕ 80 37.8 37.8 バルグ控除 m レンタル管 G型 布設工(埋設部) ϕ 80 6.0 6.0 m G型 いが П 37 継手工 ϕ 80 37 G型 (高圧用) いが 基 2 仮設バルブ設置エ φ80 フランジ継手エ П φ75 不断水割T字管 DIP用 ソフト弁付 基 設置工 $\phi 100 \times \phi 75$ 不断水仕切弁 DIP用 設置工 ϕ 100 VP用 ソフト弁付 不断水割T字管 基 設置工 ϕ 100 × ϕ 75 不断水仕切弁 VP用 基 設置工 $\phi 100$ H=0.60 仕切弁室工 円形1号 箇所 H=0. 90 仕切弁室工 円形1号 箇所 抜出し防護コンクリートエ 抜出し防護コンクリート①, ② 1100B×1100H×1100L 抜出し防護コンクリート① コンクリートエ 18-8-40BB m3 $(1.10 \times 1.10 - \pi/4 \times 0.118^2) \times 1.10 =$ 1.32 抜出し防護コンクリート② $(1.10 \times 1.10 - \pi/4 \times 0.114^2) \times 1.10 =$ 1.32 2.64 抜出し防護コンクリート① 型枠工 端部: (1.10×1.10—π/4×0.118²)×2= 2.40 抜出し防護コンクリート② 端部: (1.10×1.10—π/4×0.114²)×2= 2.40 抜出し防護コンクリート(1). ② 側面: 1.10×1.10×4= 4.84 9.64 RC-40 抜出し防護コンクリート①, ② 基礎材 t=10cm m2 $1.10 \times 1.10 \times 2 =$ 2.42 【撤去】 レンタル管 撤去工(露出部) 37.8 37.8 バルブ 控除 ϕ 80 m レンタル管 G型 撤去工(埋設部) ゆ80 m 6.0 6.0 レンタル管 G型 37 37 継手取外工 ϕ 80 レンタル管 G型(高圧用) 仮設バルブ撤去工 080 2 H=0.60仕切弁室撤去工 円形1号 割T字管の弁室 H=0.90 仕切弁室撤去工 円形1号 筃所 割T字管の弁室 10k フランジ継手取外エ ϕ 75 2 10k フランジ継手エ φ75 П フランジ蓋取付

仮設配管土工延長計算書(曽根地内) レンタル管 ø 80 計 算 式(変 更 前) 計 算 式(変 更 後) 単 位 単位長 仮設平面 合 計 要 名 称 形状・寸法 合 計 摘 布設土工延長 割T H=0.60 断面 a-1 φ100 町道As 箇所 1.0 1.0 不断水 割T H=0.90 箇所 1.0 断面 a-2 φ100 町道As 1.0 不断水 不断仕 H=0.60 φ100 町道As 不断水 断面 a-3 箇所 1.0 1.0 不断仕 H=0.90 断面 a-4 ϕ 100 町道As箇所 1.0 1.0 不断水 布設 H=0.30 布設 φ80 町道As 6.0 6.0 断面 a-5 m 撤去土工延長 フランシ゛蓋 H=0.60 断面 a-1' φ80 町道As 1.0 1.0 フランシ 蓋 H=0.90 断面 a-2' φ80 町道As 1.0 1.0 m 撤去 H=0.30 断面 a-5' **φ80 町道As** 6.0 6.0

レンタル管 夕80

仮 設 管 土 工 数 量 計 算 表(曽根地内)(1)

レノダル官 Φ 80		1	Г	111	一起		<u> </u>	_ 奴	里	āl ·	<u>异 3</u>	百)又	11区 儿	<u> ነጣ</u>	(1)		1		下段:	
			布設	撤去															合計	改め
延長																	.			
~ 5			30. 40	4.00		; ; ;									ļ		1	; ; ;	34. 40	34
装切断工	As t≦15cm	m	1			:	1		:							! !		!		
			8.98	4.80	ļ	: : :									ļ	! ! }		: : :	13. 78	1;
装版取壊工	As t≦10cm	m2					!		:									<u> </u>		
			4. 45	1.35									ļ		 				5. 80	
国削工	機械	m3				<u>:</u>	 											<u>:</u>		
3 1/u	1.4		3. 88	0.87	'	: :											.	<u>:</u>	4. 75	
<u> </u>	人力	m3	2. 23	1.22		 	+ +		i									 	3. 45	
^発 生土埋戻工		m3		<u>-</u> <u>1-</u>		<u> </u>			:				<u>;</u>		<u> </u>	¦	· 	<u> </u>	ა. 4ა	
11工工任庆工		1110	1.82	0. 22	,	!	+ ;		1									 	2. 04	
沙埋戻工		m3				} !							<u>:</u>		1		· 	!	2.04	
		1110	6.09	0.99		:												:	7. 08	
浅土処理工	土砂	m3	:			;	1]		1		1	;		
			0.46	0.15		:			:									!	0. 61	0. (
浅塊処理工	As殻	m3	!			[]					
	1.8m未満						1		<u> </u>]	: 		<u> </u>		
路 <u>盤工</u>	RM-30 t=10cm	m2				!			:									!		
	1.8m未満		7. 29	4.80		; ;							ļ <u>.</u>		ļ	; ;		; ;	12. 09	12
路盤工	RM-30 t=17cm	m2				<u> </u>												<u> </u>		
	1.8m未満		1.69			ļ									ļ		.	ļ 	1. 69	1
路盤工	RM-30 t=20cm	m2	:			! !			:				;			<u> </u>		<u>:</u>		
-1 #1						}	-}								 	¦		<u> </u>		
砕石敷	RC-30 t=10cm	m2		1 00		<u>; </u>	 		1									<u>;</u>	10.70	13
舗装仮復旧工	再生密粒As t=3cm	m2	8. 98	4.80	'}	}											· 	}	13. 78	
<u> </u>	再生省和AS L-3CIII	mz	:			<u>. </u>	+		:				+ :					<u> </u>		
舗装仮復旧工	再生密粒As t=5cm	m2				¦							<u>;</u>		1	¦	· 	 		
明衣以及旧工	軽量鋼矢板	1112	1.30			!	1 :											!	1. 30	1.3
土留工		m				} !	-						1		1	} :	·	:		
<u> </u>			i			:			i									: !		
						; !	1								1			; !		
						! !	1]]		1			
			!	:		;										, ,				
					ļ <u> </u>	ļ	1]		<u> </u>]		J	ļ 	ļ <u> </u>			
								_						_						
			;			; }			ļ <u>i</u>				ļ		 	; ;		; ;		
						į			l i				:				1	į		

レンタル管 φ80

土 工 数 量 計 算 表 (曽 根 地 内) (2)

レンダル官 Φ 80					<u> </u>	<u> </u>	<u> 引 昇</u>	衣 (百 依)	<u>地内)(Z)</u>			変史 仮
			断面 a-1	断面 a-2	断面 a-3	断面 a-4	断面 a-5				合計	改め
			布設	布設	布設	布設	布設					
			箇所 1.00	<u> 箇所 1.00</u>	<u> </u>	. 箇所1.00	m 6.00)				
延長			:	:	:	:	:	+ :	+ : +	-		
			4.000 4.00	4.000 4.00	5.200 5.20	5. 200 5. 20	2. 000 12.	00			30. 40	
捕装切断工	As t≦15cm	m			<u> </u>				+			
				1.000 1.00	1.690 1.69	1.690 1.69	0.600 3.	60			8. 98	
捕装版取壊工	As t≦10cm	m2		<u> </u>	<u> </u>			 	 	- - - - 		
				0.750 0.75	0.761; 0.76	1. 268 1. 27	0. 204 1.	.22			4. 45	
国削工	機械	m3		<u> </u>	 	<u> </u>		 	+	- - - - 		
2 × 1 		m3		0.500 0.50	1.506 1.51	1.357 1.36					3. 88	
祖削工	人力		-	0.600: 0.60	0 1441 0 14	0 540	0 1001 0	CE !	+	- - - 	2. 23	
É生土埋戻工		m3	I I	0.000.	0.144,0.14	0. 542, 0. 54	0. 108. 0.	.00			223	
11111111111111111111111111111111111111				0.500: 0.50	0 417 0 42	0 2001 0 20	1	+ :	+ ; +	+ + +	1. 82	
少埋戻工		m3	γ	0.00010.00	0.417. 0.42	0. 309. 0. 39		· 				
7年庆工				0. 650¦ 0. 65	2 122 2 12	2 002 2 00	0 006	50	1 1	1 1	6. 09	
 生 処 理 工	土砂	m3		0.0000.00	.414214.14	2.0051 2.00	0. 0301 0.					
《工龙垤工				0.050 0.05	0 085	0.085	0 030, 0	18			0. 46	
 境塊処理工	As殼	m3		0.000	0.0001	0.0001	0. 03010.	. [
发现处理工		1110	1	:	:	:	!	1			+	
各盤工	RM-30 t=10cm	m2				<u> </u>					·	
4	1.8m未満			1.000 1.00		1 690: 1 69	0 600: 3	60			7. 29	
各盤工	RM-30 t=17cm	m2	1.00011.00			!		.90	-			
<u> </u>	1.8m未満			i	1.690 1.69	i		1			1. 69	
各盤工	RM-30 t=20cm	m2			!	1	i !					
<u> </u>	55 5 256											
卆石敷	RC-30 t=10cm	m2				1	i		-			
1 5 770				1.000 1.00	1. 690 1. 69	1. 690 1. 69	0. 600 3.	60			8. 98	
捕装仮復旧工	再生密粒As t=3cm	m2		:	:	;		:	-			
									-			
捕装仮復旧工	再生密粒As t=5cm	m2			[-	}				
	軽量鋼矢板					1.300 1.30	<u> </u>				1. 30	
上留工	I=2.0m 支保1段	m										
									<u> </u>			
			;		ļ <u>.</u>	ļ <u>i</u>	<u> </u>					
			;		ļ <u>.</u>	ļ <u>i</u>	<u> </u>					<u> </u>
					ļ <u>.</u>	ļ <u>i</u>	L					
							i			i I i		

レンタル管 φ 80 <u>土 工 数 量 計 算 表(3)</u>

νンダル管 Φ 80							<u> </u>	奴	重 ii	<u> </u>	- 衣	(3)					下权:	変更後
			断面 a-1' 撤去	断面 a-2' 撤去	断面 a-5' 撤去												合計	改め
			1.00	1.00	6.00													
延長										1		1	 		†			
		2	000 2 00	2.000 2.00	i	i		i			<u> </u>	1		i		<u> </u>	4. 00	
\$± 1/+ Lπ N/C →	As t≦15cm		000; 2.00.	2.000;2.00		<u> </u>	}				<u></u>	i	 	;			4.00	
舗装切断工	AS t≦15CM	m	·	0.000 0.00	0 000' 0 00	 			1		<u> </u>	+ - :				:	4.00	
4 h.d. d==			0. 60	0.600 0.60	0.600; 3.60	} -					{		 	! }		! }	4.80	
舗装版取壊工	As t≦10cm	m2		-	:	+ +					<u>: </u>	+		<u> </u>		<u>: </u>		
			282 0. 28	0.456 0.46	0.102 0.61	ļ <u>-</u>	}						 				1. 35	
屈削工	機械	m3				<u> </u>		į			:	.				:		
			108 0.11	0.108 0.11	0. 108 0. 65						:		 	! ! }		, , ,	0. 87	
屈削工	人力	m3		i i				-			 					<u> </u>		
		<u>0.</u>	180; 0.18	0.360 0.36	0.114; 0.68						¦	;	 	¦		¦	1. 22	
全生土埋戻工		m3	i					į			!	1				!		
		<u>0.</u>	108: 0.11	0.108 0.11		li					;]	 				0. 22	
沙埋戻工		m3	<u> </u>		<u> </u>]										
		0.	210 0. 21	0.204 0.20	0. 096 0. 58			:			:						0. 99	
浅土処理工	土砂	m3		[]				1	, :	1:	 	[1	:		
~=~=			018: 0.02	0.018 0.02	0 018! 0 11			i									0. 15	
浅塊処理工	As殼	m3	0101 - 0.02.	0.010 0.02	0.0101 0.11	<u> </u>						;	 			<u> </u>	0.10	
支地处理工	1.8m未満	mo	- 									+ :				! !		
uba don 		_				<u> </u>					{		 	}		<u> </u>		
<u>格盤工</u>	RM-30 t=10cm	m2				 		- !			!	+ !				!	4.00	
	1.8m未満		600; 0.60	0.600	0.600; 3.60	\ }		i			¦	i	 	; 		; 	4. 80	
各 <u>盤工</u>	RM-30 t=17cm	m2	- 			<u> </u>		-			<u> </u>	 				<u> </u>		
	1.8m未満							.			¦	;	 	; }		<u> </u>		
各盤工	RM-30 t=20cm	m2				į į		į			<u> </u>					<u> </u>		
		_		li		li					; 	1	 		l	[
砕石 敷	RC-30 t=10cm	m2						}										
		0.	600 0.60	0.600 0.60	0. 600: 3. 60			-			: :					:	4. 80	
舗装仮復旧工	再生密粒As t=3cm	m2		[1	; :]	 	[T			
	13 - 12 13 2 2 3	1						ij			:	1				:		
舗装仮復旧工	再生密粒As t=5cm	m2	 	<u> </u>	!; !	ţ					{ !	1:	 		†	} !		
明衣以及旧 上	軽量鋼矢板	1112		1	:	+ +				+	<u>.</u>	† ;				<u> </u>		
↓奶 〒						∤ ⊹					{		 	}	 	<u> </u>		
上留工		m	<u> </u>	<u> </u>	:	+ +		i		+-	<u>. </u>	+ !		<u>. </u>		<u>. </u>	 	
				 	 	} ;				+	!		 		 	<u> </u>	}	
										+	<u> </u>	+ ;				<u>; </u>		
					ļ ķ	ļ	}	. ;			¦	4	 	; 	ļ	<u> </u>	ļ	
			<u> </u>	<u> </u>	:	1			 		<u> </u>			<u> </u>		<u> </u>		
			 	ļ	ļ <u>.</u>	ļ].	j		1	; {	4	 		ļ	; }		
			<u> </u>		i			i			<u>.</u>			!		<u>.</u>		
				l		L	[; ;	1	 J		l	<u> </u>		
										1	,		 	-		,		

【曽根工区】本設数量計算書

DCIP-GX ϕ 100

曾根地内本設配管材料数量計算書

υστε-αλ φ του 					計	笛 🛨	(変			目 171 不	ж в			(変	亩 谷)		1	
名 称	形状・寸法	単位	単位長	本設平面	ĒΙ	异 八	(友	史 刖	, 	合 計		<u> </u>	异 八	(友	史 仮	, 	合 計	摘	要
	GX形S種内粉			1 12 1 12													н н	JIPJ	
DCIP 直管	ϕ 100 × 4. 00m	本、	4. 000	26						26									
刃管用直管	GX形S種内粉	(m) 本	1.000	(17, 61)						5								切管調書	より
	GX形																	7) <u> </u>	<u> </u>
ライナ	φ 100 GX形	組	0. 029	11						11							1		
接合部品	ϕ 100	組		14						14									
	GX形			1.4						1.4									
G-Link	φ 100 GX形	組		14						14									
G-Link	ϕ 150	組		1						1									
OCIP 受挿し片落管	GX形内粉 φ150×φ100	7	0. 410	1						1									
	GX形内粉	- '		<u>'</u>						'									
OCIP 曲管	φ 100 × 45°	ケ	0. 420	4						4									
OCIP 曲管	GX形内粉 φ100×22 1/2°	7	0. 380	7						7									
	GX形内粉									,									
DCIP 曲管	φ100×11 1/4° GX形内粉	ケ	0. 360	3						3							<u> </u>		
DCIP 両受曲管	φ 100 × 45°	ケ	0. 160	4						4									
	GX形内粉																		
OCIP 両受曲管	φ100×22 1/2° GX形内粉	ケ	0. 120	1						1							-		
OCIP 継輪	ϕ 100	ケ	0. 200	2						2									
埋設標識シート				128. 1						128. 1								土工延長	
生政保部ソート		m															1	工工延長 1箇所1.5巻、直管	
管明示テーフ [°]	φ 100	m		95. 0						95. 0								切管・異径管=	
																	ļ		
			1	1									<u> </u>				1	1	
																1		ļ	
																		1	
DCIPφ100据付延長		m	1	128. 9						128. 9								1	
士切弁延長		m														<u></u>			
OCIP φ 100管延長		m		128. 9						128. 9									
ͶⅡΨⅡͶΕ座区		m		120. 9						120. 3							1	1	

変更前 DCIP-GX ϕ 100 曽 根 地 内 切 管 調 書 切管集計 (形状寸法) DCIP-GX ϕ 100 ×4.00m 甲切管 乙切管 残管 挿口加工 切断 路線名 直管 甲切管 乙切管 延長 乙切管 乙切管 乙切管 1.70 G G G G 0.80 GX (平面図) 1. 70 17. 61 1. 21 0. 29 0.80 3 2.30 G G 1. 60 GX 0.10 2. 30 1.21 2 2.58 G G 0.85 GX 0.57 2 2. 58 0.85 1.48 G G 2. 52 GΧ 1. 48 1.00 1.57 G G 1. 00 GX 1. 57 2. 52 1.43 2 1.60 甲切管用 残管 挿口加工 乙切管用 切断 直管 計 計 計 直管 2. 39 10 5 計 9.63 7. 98 17.61 直管 5 本

DCIP-GX φ 100										卜設 酥	己管労	務 数	量 計	算 書							
名 称	形状・寸法	# <i>!</i> .	単位長	★ क्रियक		算式	(変	更前)		合 計		計 I	算 式	(変	更後	()	合 計	摘		要
	機械	里 1位	甲位技															百百	挏		安
<u>鋳鉄管据付工</u>	φ 100 直管部	m		128. 9							128. 9										
GX形継手工	ϕ 100			31							31										
GX形継手工	異形管部 φ100			14							14										
GX形継手工	G-Link部 <i>ϕ</i> 100			14							14										
GX形継手工	G−Link部 <i>ϕ</i> 150			1							1										
											·								.		
鋳鉄管切断工	φ 100 (特殊)			10							10								切管調	書より	<u>) </u>
K形メカニカル継手取外し工	ϕ 150			2							2								既設総	ぎ輪耳	タ外し
埋設標識シートエ		m		128. 1							128. 1								土工延	長	
管明示テープエ	φ 100	m		128. 9							128. 9								管延長		
通水試験工		m		128. 9							128. 9								管延長		
																					-
抜出し防護コンクリートエ																					
コンクリートエ	18-8-40BB	m3	(0. 65×0.	65-π/4	× 0. 118	3^2) × 0.	65=	•	•	0. 27	0. 2										
			,																		
型枠工		m2	端部:	(0. 65×	0. 65– π	/4×0.1	18^2) ×	2=		0. 82											
			側面:							0. 85											
			ддш.	0.0070	. 00 11 2				計	1. 67	1										
# ## ## *	RC-40	_	0.050	n=					п												
基礎砕石	t=10cm	<u>m2</u>	0.65×0.0	55=						0. 42	0.4										
									-												

DCIP-GX φ 100									为 本 i	設配	管 土 エ	延長	. 計 第	書						
					計	算 式	(変	更前)				計	算 式	(変	更 後)			
名 称	形状・寸法	単 位	単位長	本設平面図							合 計							合 計	摘	要
土工延長																				
工工延長	H=0. 60 B=0. 60																			
断面 ①-1	D100 町道As	m		10. 9							10. 9									
	H=0. 70 B=0. 60																			
断面 ①-2	D100 町道As	m		59. 7							59. 7									
Nr = 1 0	H=0.85 B=0.60			1.0							1 0									
断面 ①-3	D100 町道As H=1.07 B=0.60	m		1.8							1.8				1	1			+	
断面 ①-4	D100 町道As	m		4. 7							4. 7									
	H=1. 63 B=0. 85										,									
断面 ①-5	D100 町道As	m		4.6							4. 6									
	H=0. 60 B=0. 60																			
断面 ①-6	D100 町道As	m		1.1							1.1								既設管同	<u> 持撤去</u>
断面 ①-7	H=0.70 B=0.60 D100 町道As	m		28. 8							28. 8									
	H=0. 80 B=0. 60	- 1111		20.0							20.0				1					
断面 ②-1	D100 府道As	m		14. 3							14. 3									
	H=1.00 B=0.60																			
断面 ②-2	D100 府道As	m		1. 2							1. 2									
Nr = 0 0	H=1.00 B=0.60	箇所		1.0							1 0									
断面 2-3	D100 府道As	固川		1.0							1.0								1	
																			1	
							1								1	1		1	1	
						<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>					<u> </u>							
															1					
							 	 							+	1			1	
																İ				
															1	ļ				

上段: 変更前 DCIP-GX φ 100 曽根地内土工数量計算表 下段: 変更後

DCIP-GX ϕ 100									曽	根 地	内	土二	L 数	量	計	算 表							下段:	変更後
			断面			i ①-2	断面	1 1-3	断面	1 1-4	断面	ī ①-5	断面	1-6	断面	1 1)-7	断面	2 -1	断面	<u>1</u> 2-2		<u>2</u> -3	合計	改め
				m		m		m		m		m		m		m		m		m	Î	<u> </u>		
				10.90		_5970_		1.80	ļ	4.70	ļ	4.60		1.10		28.80		14.30		1.20	ļ	1.00	128. 10	
延長																								
			2.000	21.80	2.000	119.40	2.000	3.60	2. 000	18.80	2.000	18. 40	2.000	4. 40	2. 000	115. 20	2. 000	57.20	2. 000	4. 80	2.000	2. 00	365. 60	360
舗装切断工	As t≦15cm	m	j					<u></u>									i							
			0.600	6. 54	0.600	35. 82	0.600	1.08	0.600	2. 82	0.900	4. 14	0.600	0. 66	0.600	17. 28	0. 600	8. 58	0.600	0. 72	0. 900	0. 90	78. 54	79
舗装版取壊工	As t≦10cm	m2	į				į	!								į				i				
			0. 402	4. 38	0. 462	27. 58	0. 552	0. 99	0. 684	3. 21	1. 530	7. 04	0. 270	0. 30	0. 582	16. 76	0. 492	7. 04	0. 612	0. 73	1. 242	1. 24	69. 27	69
掘削工	機械	m3						; :	T	, ·	1					; :				,				
			į					!		!			0. 121	0. 13		!				!			0. 13	0. 1
掘削工	人力	m3			;					·	1		20.000			,	<u></u>			L				
			0. 180	1. 96	0. 240	14. 33	0. 330	0. 59	0. 462	2. 17	1. 197	5. 51	0. 180	0. 20	0. 240	6. 91	0. 000		0. 120	0.14	0. 283	0. 28	32. 09	32
発生土埋戻工		m3						:		:					1	:	;							
J. 17			0 121	1. 32	0 121	7 22	0 121	0 22	0 121	0 57	0 187	0.86	0 121	0 13	0 241	6. 94	0 241	3 45	0 241	0 29	0. 282	0. 28	21. 28	21
砂埋戻工		m3			ر تحديد . !		73353	, 		,	131111		2000			, !			,,,,,,,,,	r	2122			
10 · 10 / 1			0. 222	2 42	0 222	13 25	0 222	0.40	0 222	1 04	0 333	1 53	0 211	0.23	0 342	9. 85	0 492	7 04	0 492	0.59	0 959	0.96	37. 31	37
残土処理工	土砂	m3	2.222		رعيعيد.ي.		0. 222		0. 222	!	0.000		2.211		0.042		0. 402	1.91	0. 402	0 0.	0. 000			
7人工是建工	119	1110	0 020	0.22	0 020	1 70	0.020	. 0.05	0 020	. 0 14	0.045	0.21	0 020	0.02	0 020	0.86	0 060	0.06	0 060	. 0.07	0 000	0.00	4. 43	4
残塊処理工	As殻	m3	0.030	0. 33	0. 030	1.19	0. 030		0. 030	; <u>U. 14</u>	0.043	<u> </u>	0.030	0.03	0.030	0. 00	0. 000	0.00	0. 000	00/	0. 090	0.09	4. 40.	
浅塊処理工	AS版 1.8m未満	mა	- 1		- !			! !		<u> </u>						! !	0 000	0 50	0 000	0.70	0 000	0.00	10.00	10
DD (00 - / 1					ا			}		}						ļ	0. 600;	8.58	0. 600	. U. 12	0. 900	0. 90	10. 20	
路盤工(上層)	RM-30 t=15cm	m2		2.54													- i			<u> </u>			20.01	60
	1.8m未満	_	0.600	6. 54	0.600	35.82	0. 600	1.08	0. 600	2.82	0.900	4.14	0.600	0.66	0.600	17. 28				! -			68. 34	68
路盤工(上層)	RM-30 t=17cm	m2	į		i					<u> </u>						<u> </u>	i							10
	1.8m未満				;			; ;		; ;	 -					¦	0. 600	8.58	0. 600	0.72	0. 900	0. 90	10. 20	10
路盤工(下層)	RC-30 t=30cm	m2	!		- !			<u> </u>		<u> </u>						!	- !			<u> </u>				
			0.600	6. 54	0.600	35.82	0. 600	1.08	0. 600	2.82	0.900	4. 14	0.600	0. 66	0. 600	17. 28							68. 34	68
舗装仮復旧工	再生密粒As t=3cm	m2	ļ		i												i							
			<u>:</u>					; ;				<u>.</u> 					0. 600	8.58	0.600	0.72	0. 900	0. 90	10. 20	10
舗装仮復旧工	再生密粒As t=5cm	m2	i		i																			
	軽量鋼矢板		ز ا		;			¦ 	L		1.000	4. 60]		l	;			;	, , ,	L		4. 60	4. 6
土留工	I=2.0m 支保1段	m			!			! !		:						!				! !				
			i					İ		i						i								
								; :	T		1									,				
			!		!											:								
					<u> </u>				T		1		1		† <u>-</u>		<u> </u>		[`	i			
										!							-			!				
					} <u>-</u>			*	†	 !	1	 :			†	1 !	} 			+				
										[!				!				
								}	 -	}	 	}				{	<u></u>		!	}				
					\vdash			<u></u>		<u> </u>						<u>. </u>				!	1			
																ļ								
L			<u> </u>	1	i		<u> </u>	<u> </u>	<u> </u>	·	l	1		l		ı	<u> i</u>			ı	<u> </u>	1		

【森工区】本設数量計算書

DCIP-GX ϕ 100

森地内本設配管材料数量計算書

					計	算 式			12 77		算 式	(変	更後)			
名 称	形状・寸法	単 位	単位長	本設平面					合 計							合 計	摘要
DCIP 直管	GX形S種内粉 <i>ϕ</i> 100×4.00m	本	4. 000	5					5								
切管用直管	GX形S種内粉 <i>ϕ</i> 100×4.00m	(m) 本	1. 000	(10. 66)					3								切管調書より
ライナ	GX形 φ100	組	0. 029	7					7								
接合部品	GX形 φ100	組		11					11								
G-Link	GX形 φ100	組		7					7								
G-Link	GX形 φ150	組		1					1								
DCIP 受挿し片落管	GX形内粉 φ150×φ100	ケ	0. 410	1					1								
DCIP 曲管	GX形内粉 φ100×45°	ケ	0. 420	3					3								
DCIP 曲管	GX形内粉 φ100×22 1/2°	ケ	0. 380	1					1								
DCIP 両受曲管	GX形内粉 φ100×45°	ケ	0. 160	2					2								
DCIP 両受曲管	GX形内粉 φ100×22 1/2°	ケ	0. 120	1					1								
2受丁字管	GX形 φ100×φ100	ケ	0. 590	1					1								
2受丁字管	GX形 φ100×φ75	ケ	0. 440	1					1								
短管1号	GX形 φ 100	ケ	0. 080	1					1								
GX形ソフトシール仕切弁	GX形 φ100 (10K)	ケ	0. 490	2					2								
不断水丁字管	VP用 φ100×φ100(10K)	ケ	0. 316	1					1								
フランジ継手	GF φ 100 (10K)	ケ		1					1								
メカキャップ	K形 φ100	ケ		1					1								町道側管末
仕切弁室	H=0.60 円形1号	組		1					1								
仕切弁室	H=0.90 円形1号	組		2					2								
仕切弁室	H=0.30 円形1号	組		1					1								防護コンクリート音
埋設標識シート		m		34. 8					34. 8								土工延長 - 弁延長
管明示テープ	φ100	m		32. 8					32. 8								1箇所1.5巻、直管=5か所/本、 切管・異径管=2か所/本
DOID / 400/17/17				05.0					25.0								65 St. 5
DCIP∮100据付延長		m		35. 8					35. 8								管路長
<u>仕切弁延長</u>		m		1. 30					1. 30						1		

変更前 DCIP-GX ϕ 100 森 地 内 切 管 調 書 DCIP-GX ϕ 100 切管集計 (形状寸法) ×4.00m 残管 甲切管 甲切管 乙切管 乙切管 挿口加工 切断 路線名 直管 乙切管 延長 乙切管 乙切管 1. 22 G G 2. 19 GX 0. 59 (平面図) 1. 22 10.66 2 2.19 0.94 G G G G 0.94 GX 0. 75 1. 37 0. 94 1.37 3 3.08 G G 0. 92 GX G 3.08 0.92 0.94 甲切管用 残管 挿口加工 切断 乙切管用 直管 直管 計 計 計 1.34 計 5. 24 5.42 3 10.66 直管 本

DCIP-GX ϕ 100

森地内本設配管労務数量計算書

D01F-αλ φ 100			力伤	纵里			/ dr	Ŧ #			1										
名 称	形状・寸法	出 14	単位長	未記立志	計	身 式	(変	里 前)		合 計		計	見 式	(変	史 後) 	1	合	摘	要
石 柳		単 位	甲型長	平 設半囲							古計									惆	安
鋳鉄管据付工	φ 100	m		34. 5							34. 5										
GX形継手工	直管部 <i>ϕ</i> 100			5							5										
	異形管部																				
GX形継手工	φ 100 G-Link部			11							11										
GX形継手工	φ 100			7							7										
GX形継手工	G-Link部 <i>o</i> 150			1							1										
											ı										
仕切弁設置工	φ 100	基		2							2									不断水丁	字管部を除く
不断水割丁字管	VP用ソフト弁付 φ100×φ100	基		1							1										
フランジ継手	<i>φ</i> 100			1							1										
ダクタイル管継手工	メカ形φ100			1							1										
鋳鉄管切断工	φ 100			6							6									切管調書	i F U
	(特殊)																				
K形メカニカル継手取外しエ	φ 150			1							1									既設継き	輪取外し
埋設標識シートエ		m		34. 8							34. 8									土工延長	- 弁延長
 管明示テープエ	φ 100	m		35. 8							35. 8									管延長	
	H=0. 60										33. 0									日延攻	
仕切弁室工	円形1号 H=0.90	箇所		1							1										
仕切弁室工	円形1号	箇所		2							2										
仕切弁室工	H=0.30 円形1号	箇所		1							1										
江切开至工	口形「万	固別		'																	
防護コンクリートエ																					
コンクリートエ	18-8-40BB	m3	$(0.6 \times 0.$	5-π/4×0	D. 118 ²) × 2. 5=	=			0. 72	0. 7										
				,		•															
型枠工		m2	端部:	$(0.6 \times 0.$	5) × 2=	=				0. 60											
			側面:	0. 50 × 2.	50 × 2=	=				2. 50											
			радиц -	0.00**2.	00						_										
	RC-40		-						計	3. 1	3								-		
基礎砕石	t=10cm	m2	0.6×2.5	=					1	1. 50	1										
																			l		
通水試験工		m	-	11.0							11. 0								-		
				<u> </u>																	

排泥管DIP ϕ 75, HIVP ϕ	5 50			森 地						、量 計	十 算 書	:							
						算 式	(変	更前)				計	算 式	(変	更 後)		
名 称		単 位	単位長	本設平面							合 計							合 計	摘 要
2受丁字管	GX形 φ100×φ75	ケ	0. 120																(配水本管で数量計上)
G-Link	GX形 φ75	組		1							1								(10.71) [17.71]
	挿しロ×フランジ																		
メタルシート仕切弁	75 (10K)	ケ	0. 600	1							1							1	
フランジ継手	GF φ 100 (7. 5K)	ケ		1							1							-	
VC単管 1 号片落	ϕ 75 × ϕ 50	ケ	0. 053	1							1								77 = 1
HIVP	φ50×4.0m	(m) 本	1. 000	(1.61)							1								延長L= 1.61
エルボ	φ 50 × 90°	個		2							2								
仕切弁室 仕切弁室	H=0.60 円形1号	組		1							1								
据付延長				2. 383							2. 4								
埋設標識シート		m		1. 400							1.4								土工延長 - 弁延長
管明示テープ	φ75	m		0. 848							0.8								1箇所1.5巻
官明小丁	Ψ13	m		0. 040							0.0							1	切管・異径管=2か所/本
排泥管据付延長		m		2. 4							2. 4								
<u> </u>				0. 60							0. 60								
江划并延长		m		0. 60							U. 0U								
					1		l	1		1		I				1	1		

排泥管DIPφ75,HIVP¢	<i>b</i> 50			森 地					務 数	量言	十 算 書									
名 称	形状・寸法	単位	単位長	本設平面	計	算 式	(変	更前)		合 計	計	算 式	(変	更後)	合言	i †	摘	要
仕切弁設置工	φ75	基		1							1									
GX形継手工	G-Link部 φ75			1							1									
フランジ継手	φ75			1							1									
継手工	メカ PE <i>ф</i> 50			1							1							((参照)	
塩ビ管据付工	φ50	m		1.6							1.6									
TS継手工(2口)	φ50			2							2									
仕切弁室工	H=0.60 円形1号	箇所		1							1.0									
埋設標識シートエ		m		2. 0							2. 0							1	土工延長 -	弁延長
管明示テープエ	φ 75	m		0.8							0.8							Ą	ダクタイル	·管延長

DCIP-GX φ 100										配管	土工	延長									
					計	算 式	(変	更前)				計	算 式	(変	更 後)				
名 称	形状・寸法	単 位	単位長	本設平面図							合 計								合 計	摘	要
土工延長																					
	H=1.00 B=0.60																				
断面 ③-1	D100 町道As	m		12. 5							12. 5										
Nr. T. (2) A	H=1.30 B=0.60										0.4										
断面 3-2	D100 町道As H=0.90 B=0.60	m		2. 4							2. 4									├ ──	
断面 ③-3	D100 町道As	m		16. 6							16.6										
DIE O	H=0. 60 B=0. 60										10.0										
断面 ④-1	D100 民地As	m		1.5							1.5										
	H=0. 60 B=0. 60																				
断面 ④-1'	D100 民地As	m		2. 1							2. 1										
断面 b-1	H=0.60 B=1.00 VP100 民地As	箇所		1.0							1. 0										
	VETOU CUMAS	固川		1.0				-			1.0	1						-		 	
																				<u> </u>	
																				_	
																				<u> </u>	
																				1	
			-																	 	
																				<u> </u>	

上段: 変更前 DCIP-GX φ 100 森 地 内 土 工 数 量 計 算 表 下段: 変更後

DCIP-GX φ 100								槑	地	<u> 시</u>	<u>: </u>	釵	重	計算	衣					下段: 変	と 更後
			断面	3-1	断面	3-2	断面	5 3−3	断面	4 -1	断面	i ④ −1'		ā b−1						合計	改め
				m		m		m		m		m		箇所							
				12. 50		2.40		16.60		1. 50		2.10	ļ	1.00				.		36. 10	
延長					ļ.,			1	-			r		r	-		1		r		
			2.000	25. 00	2.000	4. 80	2.000	33. 20	2. 000	6.00	2. 000	8.40	4. 000	4.00			. 			81.40	81
舗装切断工	As t≦15cm	m			<u> </u>			!				-		<u> </u>							
			0. 600	7. 50	0.600	1. 44	0. 600	9. 96	0. 600	0.90	0. 800	1.68	1. 000	1.00			. .	.	i 	22.48	22
舗装版取壊工	As t≦10cm	m2	_					! !	į								<u> </u>				
			0. 642	8. 03	0.822	1. 97	0. 582	9. 66	0. 402	0.60	0. 680	1.43	0. 450	0.45				.		22. 14	22
掘削工	機械	m3															<u> </u>				
								; ;				; 	0. 509	0.51			. j			0.51	0. 5
掘削工	人力	m3						<u> </u>				-		-			+		-		- 10
			0. 420	5. 25	0. 600	1. 44	0.360	<u>5. 98</u>	0. 180	0.27	0. 120	0.25	0. 180	0.18			. <u>.</u>			13.37	13
発生土埋戻工		m3						<u> </u>	i						i		<u> </u>				
			0. 132	1. 65	0. 132	0. 32	0. 132	2. 19	0. 121	0 <u>.</u> 18	0. 080	0.17	0. 280	0. 28			. 			4. 79	4
砂埋戻工		m3	- ;					<u> </u>				<u> </u>		<u> </u>			 				
			0. 222	2. 78	0. 222	0. 53	0. 222	3. 69	0. 222	0.33	0. 560	1.18	0. 779	0. 78						9. 29	9
残土処理工	土砂	m3															<u> </u>				
			0. 030	0. 38	0.030	0. 07	0.030	0. 50	0.030	0.05	0. 040	0.08	0.050	0.05			ļ			1. 13	1
残塊処理工	As殼	m3	ļ					!	- ;			!		!	-		1				
	1.8m未満		j		ļ j			; {	ļ			; }		; }	<u>.</u>]	. <u>j</u>				
路盤工	RM-30 t=15cm	m2						<u> </u>									<u>i</u>				
	1.8m未満		0.600	7. 50	0.600	1. 44	0.600	9. 96	0.600	0.90	0. 800	1.68	1.000	1.00	-]	<u> </u>			22.48	22
路盤工	RM-30 t=17cm	m2						1			į						i				
	1.8m未満		L];			j	lj		L	: !	L	; !	<u> </u>]	. <u>i</u>				
路盤工	RC-30 t=30cm	m2						! !						 			i				
			0.600	7. 50	0.600	1. 44	0.600	9. 96	0.600	0. 90	0.800	1.68	1. 000	1.00			1			22. 48	22
舗装仮復旧工	再生密粒As t=3cm	m2						!									-				
																	i				
舗装仮復旧工	再生密粒As t=5cm	m2]							,		r			1	T			
	軽量鋼矢板							1									1				
土留工	I=2.0m 支保1段	m												!				T			
			i												1		i				
									}			r		r ! !		1	1	1			
														1			1				
									,			;		; !			·	1			
								!	;			!		!	-		i		!		
					1:		1	{ ! !							 			1			
								1 !						!			1				
					:				{			;		}			·	†			
								<u> </u>				-		<u> </u>			+	1			
								<u></u>						<u></u>				†			

排泥管DIP	φ75, HIVP φ50)									官 配管	・土工	延長									
						計	算 式	(変	更前)				計	算 式	(変	更 後)				
名	称	形状・寸法	単 位	単位長	本設平面図							合 計								合 計	摘	要
土工延長		H=0. 60 B=0. 60																				
断面 ④-2		D75 民地As H=0.60 B=0.60	m		0.8							0.8										
		H=0. 60 B=0. 60										4.0										
断面 ④-3		V50 民地As	m		1. 2							1.2										
					ļ																	
-					-		-								<u> </u>	<u> </u>				-		
L				1	1		1	1	1	l				1	1	1	1		1			

上段:変更前

森地内土工数量計算表 排泥管DIP φ75. HIVP φ50 下段:変更後 断面 ④-2 断面 4-3 合計 0.80 1. 20 2.00 延長 2. 000 1. 60 2. 000 2. 40 4.00 舗装切断工 As t≦15cm 0. 600 0. 48 0. 600 0. 72 1.20 舗装版取壊工 As t≦10cm m2 0.8 0. 384 | 0. 31 | 0. 426 | 0. 51 0.82 機械 掘削工 m3 掘削工 人力 m3 0.3 0. 180 0. 14 0. 180 0. 22 0.36 発生土埋戻工 0. 2 0. 108 | 0. 09 0. 153 | 0. 18 0. 27 砂埋戻工 m3 0.4 0. 204 0. 16 0. 246 0. 30 0.46 残土処理工 土砂 m3 0.06 0. 030 0. 02 0. 030 0. 04 0.06 残塊処理工 As嗀 m3 1.8m未満 RM-30 t=15cm 路盤工 m2 0. 600 0. 48 0. 600 0. 72 1.8m未満 1.20 路盤工 RM-30 t=17cm m2 1.8m未満 路盤工 RC-30 t=30cm m2 0. 600 0. 48 0. 600 0. 72 1.20 再生密粒As t=3cm 舗装仮復旧工 m2 舗装仮復旧工 再生密粒As t=5cm m2 軽量鋼矢板 土留工 I=2.0m 支保1段 m

既設管撤去 · 試掘数量計算書

							既	設管	撤去	. 材 彩	上 労 務	数量	計算	書								
					計	算 式		更前		1					(変	更 後)					
名 称	形状・寸法	単位	単位長	平面1							合 計								合	計	摘	要
HIキャップ	φ 100	個		2							2											
	70																					
ビニル管継手エ	TS φ 100			2							2											
鋳鉄管撤去工	φ100	m		1. 1							1.1											
ビニル管撤去工	φ100	m		28. 8							28. 8											
鋳鉄管切断工	φ100			1							1											
ビニル管切断工	φ 100		2	 8. 8/6.	0=4.80						4											
土工延長																						
断面 ③-1	H=0.90 B=0.55 D100 町道As	m		28. 8							28. 8											
断面 ③-2	D100 町道As H=0.60 B=0.55 D100 Gr	m		6. 1							6. 1											
<u>ын ७ -</u>	0100 di			V. I							0. 1											
																		1				
																		†				
																		1				

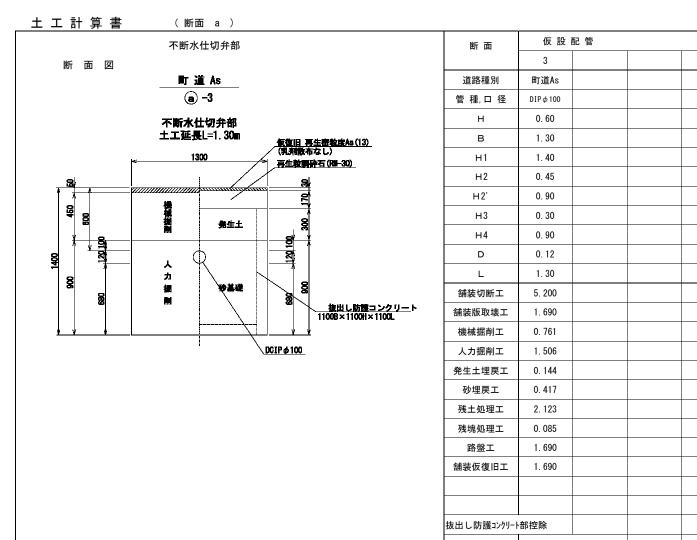
						試	掘	ナ エ	数量	1 計 1	算 表					下段:変	更後
			断面 C-1 箇所													合計	改め
77 =			3.00										 			3.00	
延長			!	!	!		1	!		<u>.</u>		!	!		<u> </u>		
			3. 200 9. 60		-		i	·} i				; }	 		i	9.60	9
舗装切断工	As t≦15cm	m			+		1						-	<u> </u>	 		
			0. 600 1. 80					·}					 ' !	ļ	<u> </u>	1.80	
舗装版取壊工	As t≦10cm	m2	i	<u> </u>	i i		<u>i</u>	i i		_ <u> </u>	_	<u> </u>	<u> </u>		<u>i</u>		
			0. 270 0. 81		ļ 		i	·};		 		, 	 ¦	ļ	i	0.81	0.8
掘削工	機械	m3		- 			1	<u> </u>				! !	<u> </u>	ļ	 		
I Date I —			0. 132 0. 40		-		ļ					<u> </u>	 <u> </u>	ļ	!	0.40	0.4
掘削工	人力	m3			 		 	 			-	-	<u> </u>		 		
			0. 180 0. 54		-		ļ	.};					 ! !		<u></u>	0.54	0. 5
発生土埋戻工		m3			+ + +		<u>:</u>	+ :		-	-	:	:		:		
			0. 132 0. 40		-		i	·};		.		; 	 ; ;	ļ	i	0.40	0.4
砂埋戻工		m3			 		 	-				! !	<u> </u>		 		
			0. 222 0. 67	<u>-</u>	.		ļ	. 		 			 !	ļ	ļ	0.67	0. 6
残土処理工	土砂	m3			1		<u> </u>	1							<u> </u>		
			0. 030 0. 09		ļ		į	.ļ ;				; 	 ; ;	ļ	i	0.09	0. 09
残塊処理工	As殼	m3		-			1	1				! !	<u> </u>		<u> </u>		
	1.8m未満		0. 600 1. 80		J		ļ					, ,	 ; {	ļ	ļ	1.80	1
路盤工	RM-30 t=20cm	m2	į	i			i	i		į					<u> </u>		
				! !			<u> </u>					! ! 	 ! ! !	l	<u> </u>		
舗装仮復旧工	再生密粒As t=3cm	m2	1	!			!	- 1		- !		!	!		!		
]		į			į	.]	; 	 ; {	1	<u> </u>	L	
舗装仮復旧工	再生密粒As t=5cm	m2	į				i			į					<u> </u>		
	軽量鋼矢板				J		<u> </u>	l					 <u> </u>	1	<u>:</u>	l	
土留工	I=2.0m 支保1段	m			!		!			!		!	!		!		
							i										
]]	}		
					1		1			- !		!	!		!		
							-				1			1			
				-	i		i	i		i		: :	: : :				
				:]						 ; :	1	}	[
							:			į		! !	!	1	<u> </u>		
					1		1	````			†	` ! !	 	1	<u> </u>	<u> </u>	
			-	:	1		1	i		i		!	!		!		
					1		!	† <u></u>		· · · · · · · · · · · · · · ·	+	 	 (!	1	 !	t	
			i	i	+ -		İ	 		i	+	I		1	<u>.</u> !		
							<u> </u>	·};			+	} '	 { '	†	{	<u> </u>	
							†			- 	1	<u> </u>	<u>. </u>	1	+		
				 				·∤∳					 	t		<u> </u>	
			ı	ı	1		1	1		ı		·			1		

試扱		断面	試掘	
断面図			1	
		道路種別	町道As	
		管 種,口 径	φ 100	
-	<u>試掘As</u>	Н	0. 60	
	© -1	В	0. 60	
		Н1	0. 72	
		Н2	0. 45	
	600	H 2'	0. 22	
	< 000 →	н3	0. 30	
	As	Н4	0. 22	
1 1		D	0. 12	
90 450	<u>機</u>	L	1.00	
690	温 発生土 08 10 発生土 08 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	舗装切断工	3. 200	
g V	人力援削 砂基礎 00 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20 20	舗装版取壊工	0. 600	
) ZZ <u>* </u>		機械掘削工	0. 270	
		人力掘削工	0. 132	
	DCIP \$\phi\$ 100, VP \$\phi\$ 100	発生土埋戻工	0. 180	
		砂埋戻工	0. 132	
		残土処理工	0. 222	
		残塊処理工	0. 030	
		路盤工	0. 600	

断面	試掘		(1.	0箇所当り)	単位	摘要
	1					
道路種別	町道As					
管種,口径	φ 100					
Н	0. 60				m	土 被 り
В	0. 60				m	掘 削 幅
H1	0. 72				m	掘 削 深
H2	0. 45				m	機械掘削
H2'	0. 22				m	人力掘削
Н3	0. 30				m	発生土埋戻
H4	0. 22				m	砂基礎
D	0. 12				m	管外径
L	1.00				m	延長
舗装切断工	3. 200				m	As t≦15cm
舗装版取壊工	0. 600				m^2	As t≦10cm
機械掘削工	0. 270				m ³	B×H2×L
人力掘削工	0. 132				m^3	B×H2×L
発生土埋戻工	0. 180				m^3	B×H3×L
砂埋戻工	0. 132				m^3	B×H4×L
残土処理工	0. 222				m^3	土砂
残塊処理工	0. 030				m^3	As殼
路盤工	0. 600				m^2	RM-30 t=20cm

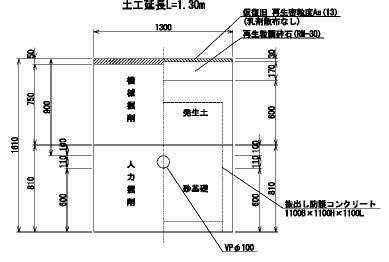
単 位 土 量 計 算 書

不断水割T字管部	断 面	仮 設	配管	(1.0箇所当り)	単位	摘要
断面図		1	2			
	道路種別	町道As	町道As			
	管 種,口 径	DIP φ 100 × 75	VP φ 100 × 75			
町 道 As	Н	0. 60	0. 90		m	土 被 り
<u> </u>	В	1. 00	1.00		m	掘削幅
不断水割丁字管部	Н1	1. 02	1. 31		m	掘 削 深
土工延長L=1.00m <u>信復旧 再生密教康As (13)</u> (現剤酸布なじ	H2	0. 45	0. 75		m	機械掘削
1000	H2'	0. 52	0. 51		m	人力掘削
8 Management 8	Н3	0. 30	0. 60		m	発生土埋戻
457 450 450 450 450 450 450 450 450 450 450	H4	0. 52	0. 51		m	砂基礎
	D	0. 12	0. 11		m	管外径
	L	1. 00	1.00		m	延長
	舗装切断工	4. 000	4. 000		m	As t≦15cm
	舗装版取壊工	1. 000	1. 000		m²	As t≦10cm
DCIP 6 100	機械掘削工	0. 450	0. 750		m ³	B×H2×L
	人力掘削工	0. 509	0. 500		m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D)$
	発生土埋戻工	0. 300	0. 600		m³	B×H3×L
<u>町道As</u>	砂埋戻工	0. 509	0. 500		m³	$(B \times H4 - \pi/4 \times D^2)$
⊚ −2	残土処理工	0. 659	0. 650		m ³	土砂
不斯水割T字管部 土工延長L=1.00m	残塊処理工	0. 050	0. 050		m ³	As殼
1000 仮管旧 再生密整床As (13) (現開版市なじ)	路盤工	1. 000	1. 000		m ²	RM-30 t=17c
馬生勉勵持石 (WE-30)	舗装仮復旧工	1. 000	1. 000		m ²	再生密粒度As t
<u>g</u>						
)						
\VP		1			1	1



							NU. Z
断面	仮 設	配管		(1.	0箇所当り)	単位	摘要
	3						
道路種別	町道As						
管 種,口 径	DIP φ 100						
Н	0. 60					m	土 被 り
В	1. 30					m	掘削幅
Н1	1. 40					m	掘 削 深
Н2	0. 45					m	機械掘削
H2'	0. 90					m	人力掘削
Н3	0. 30					m	発生土埋戻
Н4	0. 90					m	砂基礎
D	0. 12					m	管外径
L	1. 30					m	延長
舗装切断工	5. 200					m	As t≦15cm
舗装版取壊工	1. 690					m ²	As t≦10cm
機械掘削工	0. 761					m ³	B×H2×L
人力掘削工	1. 506					m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2) \times L$
発生土埋戻工	0. 144					m ³	B×H3×L-控除
砂埋戻工	0. 417					m ³	B×H4×L-控除
残土処理工	2. 123					m ³	土砂
残塊処理工	0. 085					m ³	As殻
路盤工	1. 690					m ²	RM-30 t=17cm
舗装仮復旧工	1. 690					m ²	再生密粒度As t=3cm
抜出し防護コンクリー	- ▶部控除						
発生土	1. 10 × 0. 30 ×	1.10=	0. 363				
砂基礎	1. 10×0. 90×	1.10=	1. 089				





								NO. 3
	断 面	仮設i	配管		(1.	0箇所当り)	単位	摘要
		4						
	道路種別	町道As						
	管 種,口 径	VP φ 100						
	Н	0. 90					m	土 被 り
	В	1. 30					m	掘 削 幅
	H1	1. 61					m	掘削深
	H2	0. 75					m	機械掘削
	H2'	0. 81					m	人力掘削
	Н3	0. 60					m	発生土埋戻
	Н4	0. 81					m	砂基礎
	D	0. 11					m	管外径
	L	1. 30					m	延長
	舗装切断工	5. 200					m	As t≦15cm
	舗装版取壊工	1. 690					m ²	As t≦10cm
	機械掘削工	1. 268					m ³	B×H2×L
	人力掘削工	1. 357					m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2) \times L$
	発生土埋戻工	0. 542					m ³	B×H3×L-控除
	砂埋戻工	0. 389					m ³	B×H4×L-控除
	残土処理工	2. 083					m ³	土砂
	残塊処理工	0. 085					m ³	As殼
	路盤工	1. 690					m ²	RM-30 t=17cm
	舗装仮復旧工	1. 690					m ²	再生密粒度As t=3cm
	土留工	1. 300					m	l=2.0m 支保1段
	抜出し防護コンクリート	部控除						
	発生土	1. 10 × 0. 39 ×	1.10=	0. 472				
	砂基礎	1. 10 × 0. 81 ×	1.10=	0. 980				
_								

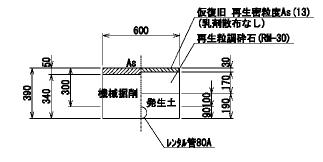


仮設布設

断 面 図

町道 As a -5

仮設布設

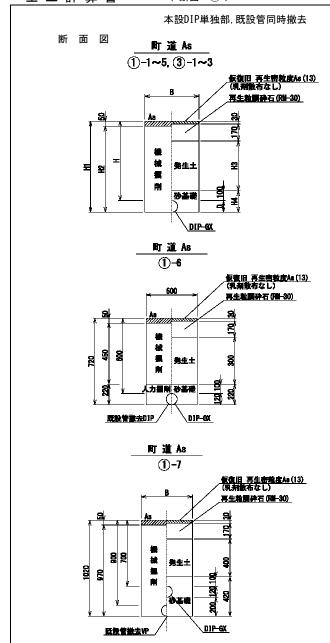


						NU. 5
断面	仮 設	配管		 (1.0m当り)	単位	摘要
	5					
道路種別	町道As					
管 種,口 径	レンタル管80A					
Н	0. 30				m	土 被 り
В	0. 60				m	掘 削 幅
H1	0. 39				m	掘 削 深
H2	0. 34				m	機械掘削
H2'	_				m	人力掘削
Н3	0. 19				m	発生土埋戻
Н4	_				m	砂基礎
D	0. 09				m	管外径
舗装切断工	2. 000				m	As t≦15cm
舗装版取壊工	0. 600				m ²	As t≦10cm
機械掘削工	0. 204				m ³	B × H2×1.0
人力掘削工	_				m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
発生土埋戻工	0. 108				m ³	$(B \times H3 - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
砂埋戻工	_				m ³	$(B \times H4 - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
残土処理工	0. 096				m ³	土砂
残塊処理工	0. 030				m ³	As殼
路盤工	0. 600				m ²	RM-30 t=17cm
舗装仮復旧工	0. 600				m ²	再生密粒度As t=3cm

	· 京設撤去	断面	仮設i	 配 管	(1.0m当り)	単位	NO. 6 摘 要
断面図	以政机公	断 山	5'			半世	- 拗安
断 山 凶		道路種別	町道As				
		管種,口径	レンタル管80A				
		Н	0. 30			m	土 被 り
		В	0. 60			m	掘削幅
		Н1	0. 39			m	掘削深
	丁道 As	H2	0. 17			m	機械掘削
	<u>a</u> −5'	H2'	0. 19			m	人力掘削
	a) -5	Н3	0. 19			m	発生土埋房
1	反設撤去	Н4	_			m	砂基礎
	_仮復旧_再生密粒度As(13)_	D	0. 09			m	管外径
l er	son / (乳剤散布なし)						
	1 <u>再生粒調件石 (M=30)</u>	舗装切断工	-			m	As t≦15c
<u> </u>	8	舗装版取壊工	0. 600			m²	As t≦10c
380 380 大力	: I W	機械掘削工	0. 102			m^3	$(B \times H2 - \pi/4 \times D^2)$
で 2 人力	掘削 発生土 85	人力掘削工	0. 108			m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2)$
<u> </u>		発生土埋戻工	0. 114			m³	B×H3×1
<u>レンタル管80A</u>		砂埋戻工	_			m ³	$(B \times H4 - \pi/4 \times D^2)$
		残土処理工	0. 096			m ³	土砂
		残塊処理工	0. 018			m ³	As殼
		路盤工	0. 600			m ²	RM-30 t=17
		舗装仮復旧工	0. 600			m ²	再生密粒度As

	不断水割T字管部	断面	本設配
断面図			1
		道路種別	町道As
	民 地 As	管 種,口 径	VP φ 100 × 100
		Н	0. 60
		В	1.00
	不断水割丁字管部	H1	1. 02
	土工延長L=1.00m <u>仮復旧 再生密粒度As(13)</u>	H2	0. 45
	1000 (乳剤散布なし)	H2'	0. 52
	再生粒調砕石 (RM-30)	Н3	0. 30
	As S	H4	0. 52
🎝	677	D	0. 12
450	機	L	1. 00
1020		舗装切断工	4. 000
<u> </u>	力	舗装版取壊工	1. 000
220	人力 規劃 200 200 200	機械掘削工	0. 450
		人力掘削工	0. 509
<u>¥ ¥</u>	*************************************	発生土埋戻工	0. 180
	<u>抜出し防護コンクリート</u> 600B×500H×2500L VP ø 100	砂埋戻工	0. 280
	\ *F \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	残土処理工	0. 779

発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As設 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm		=n. :	= 7 AA	044 = r 14 11 1		NU. /		
 適路種別 町道As 管種、口径 VPΦ100×100 H D.60 M H /ul>	断 面				(1.	.0固所当り)	単位	摘要
管種・口径 VP Ø 100×100 H 0.60 B 1.00 B 1.00 M 掘削幅 H1 1.02 M 掘削深 H2 0.45 M 人力掘削 H3 0.30 M 発生土埋戻 H4 0.52 D 0.12 L 1.00 M 延長 舗装切断工 4.000 M As t≤15cm 織機掘削工 0.450 M M		1						
H 0.60 m ± 被 り m 振 削 幅 H1 1.02 m 掘 削 深 m 機械掘削 H2 0.45 m 人力掘削 H3 0.30 m 発生土埋戻 H4 0.52 m 砂基礎 D 0.12 m 管外径 L 1.00 m 延長 需装切断工 4.000 m As t≤15cm 需接板取壊工 1.000 m As t≤15cm 機械掘削工 0.450 m 3 B×H2×L 人力掘削工 0.509 m 3 B×H2×L 人力掘削工 0.509 m 3 B×H3×L-控除 砂堆戻工 0.280 m 3 B×H4×L-控除 残塊処理工 0.779 m 3 As 数 路盤工 1.000 m 3 As 数 路盤工 1.000 m 3 As 数 路盤工 1.000 m 3 As 数		町道As						
B 1.00 m 据削幅 H1 1.02 m 振削隔 H2 0.45 m 機械振削 H2' 0.52 m 人力振削 H3 0.30 m 発生土埋戻 H4 0.52 m 砂基礎 D 0.12 m 管外径 L 1.00 m 延長 舗装切断工 4.000 m As t≤15cm 舗装版取壊工 1.000 m² As t≤10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As 殼 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	管種,口径	$VP \phi 100 \times 100$						
H1 1.02 m 据削深 H2 0.45 m 機械掘削 H2' 0.52 m 人力掘削 H3 0.30 m 発生土埋戻 H4 0.52 m 砂基礎 D 0.12 m 管外径 L 1.00 m 基長 舗装切断工 4.000 m As t≦15cm 舗装版取壊工 1.000 m² As t≦10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H3×L-控除 残生処理工 0.779 m³ As 数 残塊処理工 0.050 m³ As 数 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	Н	0. 60					m	土 被 り
H2 0.45 m 機械掘削 H2' 0.52 m 人力掘削 H3 0.30 m 発生土埋戻 H4 0.52 m 砂基礎 D 0.12 m 管外径 L 1.00 m As t≤15cm 舗装切断工 4.000 m² As t≤10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ (B×H2′-π/4×0²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残生処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As 設 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	В	1.00					m	掘 削 幅
H2' 0.52 m 人力掘削 H3 0.30 m 発生土埋戻 H4 0.52 m 砂基礎 D 0.12 m 管外径 L 1.00 m 延長 舗装切断工 4.000 m As t≦15cm 舗装版取壊工 1.000 m² As t≦10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ (B×H2′-π/4×0²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As 設 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	H1	1. 02					m	掘 削 深
H3 0.30 m 発生土埋戻 H4 0.52 m 砂基礎 D 0.12 m 管外径 L 1.00 m 延長 舗装切断工 4.000 m As t≦15cm 舗装版取壊工 1.000 m² As t≦10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ (B×H2′ - π/4×D²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As 競 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	Н2	0. 45					m	機械掘削
H4 0.52 m 砂基礎 D 0.12 m 管外径 L 1.00 m 延長 舗装切断工 4.000 m As t≤15cm 舗装版取壊工 1.000 m² As t≤10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ (B×H2′ − π/4×D²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As 般 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	H2'	0. 52					m	人力掘削
D 0.12 m 管外径 L 1.00 m 延長 舗装切断工 4.000 m As t≦15cm 舗装版取壊工 1.000 m² As t≦10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ (B×H2′ - π/4×D²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As 競 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	Н3	0. 30					m	発生土埋戻
L 1.00 m 延長 舗装切断工 4.000 m As t≤15cm 舗装版取壊工 1.000 m² As t≤10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ (B×H2′ − π/4×D²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As 般 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	Н4	0. 52					m	砂基礎
舗装切断工 4.000 m As t≤15cm 舗装版取壊工 1.000 m² As t≤10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ (B×H2'-π/4×D²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As殼 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	D	0. 12					m	管外径
舗装版取壊工 1.000 m² As t≤10cm 機械掘削工 0.450 m³ B×H2×L 人力掘削工 0.509 m³ (B×H2′ − π/4×D²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ 土砂 残塊処理工 0.050 m³ As 般 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	L	1.00					m	延長
機械掘削工 0.450 人力掘削工 0.509 発生土埋戻工 0.180 砂埋戻工 0.280 残土処理工 0.779 残塊処理工 0.050 路盤工 1.000 m³ B×H3×L-控除 m³ B×H4×L-控除 m³ 土砂 m³ As設 路盤工 1.000	舗装切断工	4. 000					m	As t≦15cm
人力掘削工 0.509 m³ (B×H2'-π/4×D²)× 発生土埋戻工 0.180 m³ B×H3×L-控除 砂埋戻工 0.280 m³ B×H4×L-控除 残土処理工 0.779 m³ ±砂 残塊処理工 0.050 m³ As殼 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	舗装版取壊工	1. 000					m ²	As t≦10cm
発生土埋戻工 0.180 砂埋戻工 0.280 残土処理工 0.779 残塊処理工 0.050 路盤工 1.000 m³ B×H4×L-控除 m³ 土砂 m³ As設 m² RM-30 t=17cm	機械掘削工	0. 450					m ³	B×H2×L
砂埋戻工 0.280 残土処理工 0.779 残塊処理工 0.050 路盤工 1.000 m³ As 般 RM-30 t=17cm	人力掘削工	0. 509					m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2) \times L$
残土処理工 0.779 残塊処理工 0.050 路盤工 1.000 m³ As般 m² RM-30 t=17cm	発生土埋戻工	0. 180					m^3	B×H3×L-控除
残塊処理工 0.050 m³ As殼 路盤工 1.000 m² RM-30 t=17cm	砂埋戻工	0. 280					m^3	B×H4×L-控除
路盤工 1.000 m ² RM-30 t=17cm	残土処理工	0. 779					m ³	土砂
	残塊処理工	0. 050					m ³	As殼
舗装仮復旧工 1.000 m² 再生密粒度As t=3c	路盤工	1. 000					m ²	RM-30 t=17cm
	舗装仮復旧工	1. 000					m^2	再生密粒度As t=3cm
抜出し防護コンクリート部控除	抜出し防護コンクリーl	部控除						
発生土 0.60×0.20×1.00= 0.120	発生土	0. 60 × 0. 20 ×	1.00=	0. 120				
砂基礎 0.60×0.40×1.00= 0.240	砂基礎	0. 60 × 0. 40 ×	1.00=	0. 240				

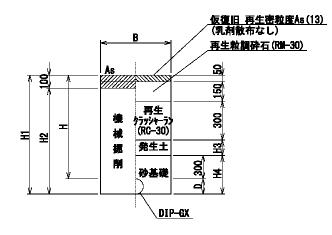


断面	本 設	配管					(1.0m当り)	単位	摘要
	1	2	3	4	5	6	7		
道路種別	町道As								
管 種,口 径	DIP φ 100	DIP φ 100	DIP φ 100	DIP φ 100	DIP φ 100	DIP φ 100	DIP φ 100		
Н	0. 60	0. 70	0. 85	1. 07	1. 63	0. 60	0. 70	m	土 被 り
В	0. 60	0. 60	0. 60	0. 60	0. 90	0. 60	0. 60	m	掘 削 幅
Н1	0. 72	0. 82	0. 97	1. 19	1. 75	0. 72	1. 02	m	掘 削 深
H2	0. 67	0. 77	0. 92	1.14	1. 70	0. 45	0. 97	m	機械掘削
H2'	_	_	_	-	_	0. 22	0. 00	m	人力掘削
H3	0. 30	0. 40	0. 55	0. 77	1. 33	0. 30	0. 40	m	発生土埋戻
Н4	0. 22	0. 22	0. 22	0. 22	0. 22	0. 22	0. 42	m	砂基礎
D	0. 12	0. 12	0. 12	0. 12	0. 12	0. 12	0. 12	m	管外径
D'						0. 12	0. 11	m	既設管外径
H'						0. 60	0. 90	m	既設土被り
舗装切断工	2. 000	2. 000	2. 000	2. 000	2. 000	2. 000	2. 000	m	As t≦15cm
舗装版取壊工	0. 600	0. 600	0. 600	0. 600	0. 900	0. 600	0. 600	m ²	As t≦10cm
機械掘削工	0. 402	0. 462	0. 552	0. 684	1. 530	0. 270	0. 582	m ³	B × H2×1.0
人力掘削工	_	_	_	_	_	0. 121	_	m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
発生土埋戻工	0. 180	0. 240	0. 330	0. 462	1. 197	0. 180	0. 240	m ³	B×H3×1.0
砂埋戻工	0. 121	0. 121	0. 121	0. 121	0. 187	0. 121	0. 241	m ³	$(B \times H4 - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
残土処理工	0. 222	0. 222	0. 222	0. 222	0. 333	0. 211	0. 342	m ³	土砂
残塊処理工	0. 030	0. 030	0. 030	0. 030	0. 045	0. 030	0. 030	m ³	As殼
路盤工	0. 600	0. 600	0. 600	0. 600	0. 900	0. 600	0. 600	m ²	RM-30 t=17cm
舗装仮復旧工	0. 600	0. 600	0. 600	0. 600	0. 900	0. 600	0. 600	m²	再生密粒度As t=3cm
土留工	_	_	_	_	1. 000	_	_	m	I=2.0m 支保1段

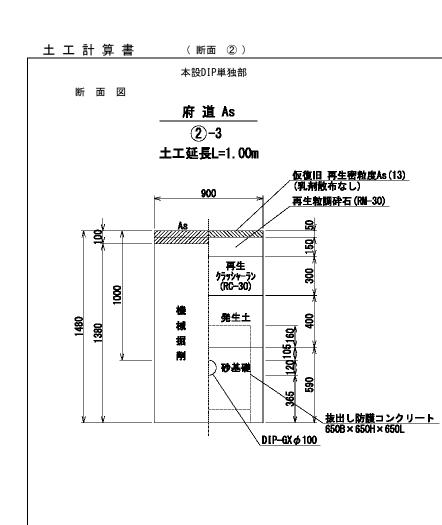
本設DIP単独部

断 面 図

府道 As ②-1~2



1						NO. 10
断面	本設i	配管		 (1.0m当り)	単位	摘要
	1	2				
道路種別	府道As	府道As				
管 種,口 径	DIP φ 100	DIP φ 100				
Н	0. 80	1. 00			m	土 被 り
В	0. 60	0. 60			m	掘 削 幅
H1	0. 92	1. 12			m	掘 削 深
H2	0. 82	1. 02			m	機械掘削
H2'	_	_			m	人力掘削
Н3	_	0. 20			m	発生土埋戻
H4	0. 42	0. 42			m	砂基礎
D	0. 12	0. 12			m	管外径
舗装切断工	2. 000	2. 000			m	As t≦15cm
舗装版取壊工	0. 600	0. 600			m ²	As t≦10cm
機械掘削工	0. 492	0. 612			m ³	B × H2×1.0
人力掘削工	_	-			m ³	$(B \times H 2' - \pi / 4 \times D^2) \times 1.0$
発生土埋戻工	0.000	0. 120			m³	B×H3×1.0
砂埋戻工	0. 241	0. 241			m³	$(B \times H4 - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
残土処理工	0. 492	0. 492			m ³	土砂
残塊処理工	0. 060	0.060			m ³	As殼
上層路盤工	0. 600	0. 600			m ²	RM-30 t=15cm
下層路盤工	0. 600	0. 600			m ²	RC-30 t=30cm
舗装仮復旧工	0. 600	0. 600			m ²	再生密粒度As t=5cm
土留工	_	_			m	I=2.0m 支保1段

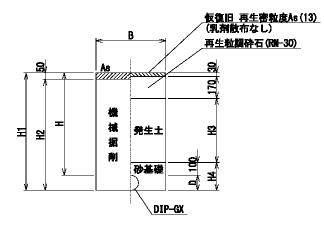


	0 frt=r · · · · · · ·		NU. 11					
断面	本設	配管	1	1	(1.	. 0箇所当り)	単位	摘要
	3							
道路種別	府道As							
管種,口径	DIP φ 100							
Н	1. 00						m	土 被 り
В	0. 90						m	掘 削 幅
Н1	1. 48						m	掘 削 深
Н2	1. 38						m	機械掘削
H2'	_						m	人力掘削
Н3	0. 39						m	発生土埋戻
Н4	0. 59						m	砂基礎
D	0. 12						m	管外径
L	1.00						m	延長
舗装切断工	2. 000						m	As t≦15cm
舗装版取壊工	0. 900						m ²	As t≦10cm
機械掘削工	1. 242						m ³	B×H2×L
人力掘削工	_						m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2) \times L$
発生土埋戻工	0. 283						m³	B×H3×L-控除
砂埋戻工	0. 282						m³	B×H4×L-控除
残土処理工	0. 959						m ³	土砂
残塊処理工	0. 090						m³	As殼
上層路盤工	0. 900						m ²	RM-30 t=15cm
下層路盤工	0. 900						m ²	RC-30 t=30cm
舗装仮復旧工	0. 900						m ²	再生密粒度As t=5cm
土留工	_						m	I=2.0m 支保1段
抜出し防護コンクリー	卜部控除							
発生土	0. 65 × 0. 16 ×	< 0. 65=	0. 068					
砂基礎	0. 65 × 0. 59 ×	< 0. 65=	0. 249					
				1				

本設DIP単独部

断 面 図

町道 As ①-1~5, ③-1~3



							NU. 9
断面	本 設 i	配管			(1.0m当り)	単位	摘要
	1	2	3				
道路種別	町道As	町道As	町道As				
管種,口径	DIP φ 100	DIP φ 100	DIP φ 100				
Н	1.00	1. 30	0. 90			m	土 被 り
В	0. 60	0. 60	0. 60			m	掘 削 幅
Н1	1. 12	1. 42	1. 02			m	掘 削 深
H2	1. 07	1. 37	0. 97			m	機械掘削
H2'	_	_	_			m	人力掘削
Н3	0. 70	1.00	0. 60			m	発生土埋戻
Н4	0. 22	0. 22	0. 22			m	砂基礎
D	0. 12	0. 12	0. 12			m	管外径
D'	_	_	_			m	既設管外径
н'						m	既設土被り
舗装切断工	2. 000	2. 000	2. 000			m	As t≦15cm
舗装版取壊工	0. 600	0. 600	0. 600			m ²	As t≦10cm
機械掘削工	0. 642	0. 822	0. 582			m ³	$(B \times H2 - \pi / 4 \times D'^2) \times 1.0$
人力掘削工	_	_	_			m ³	$(B \times H 2' - \pi / 4 \times D^2) \times 1.0$
発生土埋戻工	0. 420	0. 600	0. 360			m ³	B × H3×1.0
砂埋戻工	0. 132	0. 132	0. 132			m ³	$(B \times H4 - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
残土処理工	0. 222	0. 222	0. 222			m^3	土砂
残塊処理工	0. 030	0. 030	0. 030			m ³	As殼
路盤工	0. 600	0. 600	0. 600			m²	RM-30 t=17cm
舗装仮復旧工	0. 600	0. 600	0. 600			m²	再生密粒度As t=3cm
土留工	_	_	_				

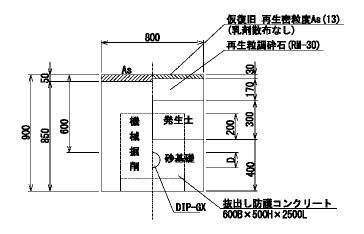
<u> </u>			
	本設DIF	P, HI	
断 面 図	民:	地 As	
-	(4)-	1~2	
			<u>仮復旧 再生密粒度As (13)</u> (乳剤散布なし)
	K	B _	(乳剤散布なし) <u>再生粒調砕石 (RH-30)</u>
1		. /	
* 8 * *	As		8
			170
	機		, t
도 원	被	発生土	
7 7	掘		.
	- 11	砂基礎	<u>2</u> 4
<u>₩</u> ₩		K] <u> </u>
		$ \cdot $	DIP-GX
		_	<u>DIF-U</u> A
	民地		<u> </u>
	4)-	-3	
			<u>仮復旧 再生密粒度As(13)</u> (乳剤散布なし)
ł	<u> </u>	<u>→</u>	(乳剤散布なし) <u>再生粒調砕石 (RM-30)</u>
	. 1	<i>/</i>	/ / .
₹	As ////////		<u> </u>
			
	機		
표 월	Sept.	発生土	오
	掘削		5
<u>\</u>	133	砂基礎	
<u> </u>	-		<u>8</u> *
	į	\ DI	i <u>p-g</u> x, hivp

							#REF!
断面	本 設 i	配管			(1.0m当り)	単位	摘要
	1	2	3				
道路種別	民地As	民地As	民地As				
管 種,口 径	DIP φ 100	DIP φ 75	HIVP φ 50				
Н	0. 60	0. 60	0. 60			m	土 被 り
В	0. 60	0. 60	0. 60			m	掘 削 幅
H1	0. 72	0. 69	0. 76			m	掘 削 深
H2	0. 67	0. 64	0. 71			m	機械掘削
H2'	_	-	_			m	人力掘削
Н3	0. 30	0. 30	0. 30			m	発生土埋戻
H4	0. 22	0. 19	0. 26			m	砂基礎
D	0. 12	0. 09	0.06			m	管外径
舗装切断工	2. 000	2. 000	2. 000			m	As t≦15cm
舗装版取壊工	0. 600	0. 600	0. 600			m ²	As t≦10cm
機械掘削工	0. 402	0. 384	0. 426			m ³	B × H2×1.0
人力掘削工	_	_	_			m ³	$(B \times H 2' - \pi / 4 \times D^2) \times 1.0$
発生土埋戻工	0. 180	0. 180	0. 180			m ³	B × H3×1.0
砂埋戻工	0. 121	0. 108	0. 153			m ³	$(B \times H4 - \pi/4 \times D^2) \times 1.0$
残土処理工	0. 222	0. 204	0. 246			m ³	土砂
残塊処理工	0. 030	0. 030	0. 030			m ³	As殼
路盤工	0. 600	0. 600	0. 600			m ²	RM-30 t=17cm
舗装仮復旧工	0. 600	0. 600	0. 600			m ²	再生密粒度As t=3cm
							I=2.0m 支保1段

本設DIP単独部

断 面 図

民地 As④-1'



								NO. I I
断面	本設i	配管			(1.	0箇所当り)	単位	摘要
	1'							
道路種別	民地As							
管 種,口 径	DIP φ 100							
н	0. 60						m	土 被 り
В	0.80						m	掘 削 幅
Н1	0. 90						m	掘 削 深
H2	0. 85						m	機械掘削
H2'	_						m	人力掘削
Н3	0. 30						m	発生土埋戻
Н4	0. 40						m	砂基礎
D	0. 12						m	管外径
L	1.00						m	延長
舗装切断工	2. 000						m	As t≦15cm
舗装版取壊工	0.800						m ²	As t≦10cm
機械掘削工	0. 680						m ³	B×H2×L
人力掘削工	_						m ³	$(B \times H2' - \pi/4 \times D^2) \times L$
発生土埋戻工	0. 120						m ³	B×H3×L
砂埋戻工	0. 080						m ³	(B× H4-0. 5×0. 6) ×L
残土処理工	0. 560						m ³	土砂
残塊処理工	0. 040						m ³	As殼
上層路盤工	0.800						m ²	RM-30 t=15cm
下層路盤工	-						m ²	RC-30 t=30cm
舗装仮復旧工	0.800						m ²	再生密粒度As t=5cm
土留工	_						m	I=2.0m 支保1段
抜出し防護コンクリー	l部控除							
発生土	0. 60 × 0. 20 ×	1.0=	0. 120	(m3/m)				
砂基礎	0. 60 × 0. 40 ×	1.0=	0. 240	(m3/m)				