伊那市公共下水道

汚 水 管 渠 工 事

伊那処理区

( 工区名: 公共第7-1 工区 )

令和7年度 伊那市公共下水道工事 公共第7-1工区

数量計算書

対象ルート 対象延長
------------

対象ルート	对家些长	
4450-1	34.00	
4450-2	34.00	
4450-3	97.00	
4451-2-1	128.00	
4451-2-2	61.00	
4452	54.00	
스타	408.00	

伊那市役所水道整備課

合計

408.00

m

#### 管 渠 材 料 • 土 工 集 計 表 [総括表]

公共第7-1 工区 掘 削 工 埋戻しエ 塩 ビ 管 材 料 管 TVカメラ 機械転圧工 0.28 0.28 0.45 0.80 渠 調 良質 VU 200 延 ゴム輪 ゴム輪 ゴム輪 ゴム輪 ゴム輪 延 査 均 m3 m3 m3 m3 良質土 発生土 長 長 延 L (小規模) 0.28 0.45 0.80 0.28 0.45 0.80 0.28 0.45 0.80 直管 可とう 直管 可とう 直管 可とう 直管 可とう 直管 可とう 長 止水継手 I 4.00m 止水継手 4.00m 止水継手 4.00m 止水継手 4.00m 止水継手 4.00m 本 408.00 400.06 400.06 403.8 687.8 536.3 449.8 364.5 100.1 17 最終値 400 400 400 690 540 450 360 100.0 管径•管種別内訳 VU 200 408.00 400.06 400.06 403.8 687.8 536.3 449.8 364.5 HP 管材料 種管 種管 直管 可とう 直管 可とう 2.00m 1.00m 止水継手 2.43m 1.20m 止水継手 本 本 本 基 礎 工 残 土 処 分 工 硬質塩化ビニル管 リブ管 遠心力鉄筋コンクリート管 砂 ガラ(As) (取付管部As) ガラ(Con) (取付管部Con) 埋設管 埋設管 埋設管 管上10~30cmの間 管上10cmまで 管外周 0.28m3 0.45m3 0.80m3 0.45m3 0.80m3 0.45m3 0.80m3 表示 表示 表示 発生土 砕石 機械転圧(砂) 単粒度砕石 積込 積込 積込 積込 積込 積込 積込 シート テープ 石 積込 積込 積込 (ダブル) 0.28 0.45 0.8 0.28 0.28 0.45 0.8 0.28 0.45 0.8 0.28 0.45 0.8 4tDT 10tDT (400mm) (300mm) m3 45.7 33.1 86.5 63.2 137.3 94.5 30.2 398.92 90 30 最終値 30 87 63 140 399 管径•管種別内訳 VU 200 45.7 33.1 86.5 63.2 137.3 94.5 30.2 398.92

	HIVP	材料				DCIP( $\phi$ 1	50) 材料		
				直管	切管	曲管	継輪	押輪	特殊押輪
				L=5.0	L=5.0	45°			

# 管渠材料計算書 1

公共第7-1 T区

																	公	<u> </u>	ᆚ区				
上流側							管体延	長控除		VU	200												
人	管	呼	マンホー	ール番号	人	管	人	本管	管	管	ゴム	可	管	ゴム	可	管			可	管			可
孔		び			孔	路	孔	VU150	渠	布	輪	とう	布	輪	とう	布	種	種	とう	布	種	種	とう
番	種	径	上流	下流	種	延	内	副管用	延	設	受	継	設	受	継	設	直	半	継	設	直	半	継
号					別	長	径	継手	長	延長		手	延長		手	延長	管	管	手	延長	管	管	手
						m	m	0.57m/本	m	m	4.00m	個	m	4.00m	個	m	2.00m	1.00m	個	m	2.43m	1.20m	個
4450-1-1	VU	200	4450-1-1	4450-2-1	小口径-1号	34.00	0.74		33.26	33.26	8.3	1											
4450-2-1	VU	200	4450-2-1	4450-3-1	1号-1号	34.00	0.90		33.10	33.10	8.3	2											
4450-3-1	VU	200	4450-3-1	4450-3-2	1号-1号	49.00	0.90		48.10	48.10	12.0	2											
4450-3-2	VU	200	4450-3-2	4451-2-1-1	1号-1号	48.00	0.90		47.10	47.10	11.8	2											
4451-2-1-1	VU	200	4451-2-1-1	4451-2-1-2	1号-1号	36.00	0.90		35.10	35.10	8.8	2											
4451-2-1-2	VU	200	4451-2-1-2	4451-2-1-3	1号-1号	46.00	0.90		45.10	45.10	11.3	2											
4451-2-1-3	VU	200	4451-2-1-3	4451-2-2-1	1号-1号	46.00	0.90		45.10	45.10	11.3	2											
4451-2-2-1	VU	200	4451-2-2-1	4452-1	1号-1号	61.00	0.90		60.10	60.10	15.0	2											
4452-1	VU	200	4452-1	4339-1	1号-1号	54.00	0.90		53.10	53.10	13.3	2											
小計						408.00			400.06	400.06	100.1	17											
合計 1P						408.00			400.06	400.06	100.1	17											

## 管 渠 土 工 計 算 書 1-1

																						•	共第7-1					
上流側		-		土 被 し			掘	削深		舗装	取壊		機械					基礎		10cm,			角以下				ブ管用	
人	管	管	上	下	平	管	基	平	最	種	表	掘	掘	削土	量	人	基	基	基礎		砂基	礎	砕石	基礎(再	生)	砕	<b>万基礎</b>	<u>i</u>
孔	路	渠				外	礎				層	削	ВН	ВН	BH	孔	礎	礎	断	ВН	BH	ВН	BH	BH	ВН	ВН	ВН	ВН
番	延	延	流	流	均	径	厚	均	大	別	厚	幅	0.28	0.45	0.8	種	減	延	面	0.28	0.45	8.0	0.28	0.45	8.0	0.28	0.45	8.0
号	長	長														別	長	長	積									
	m	m	m	m	m	m	m	m	m																			
4450-1-1	34.00	33.26	2.87	2.41	2.64	0.216	0.1	2.952	3.182	市B	0.04	0.95	94.1			小口径-1号	0.68	33.32	0.359	12.0								
4450-2-1	34.00	33.10	2.44	2.45	2.44	0.216	0.1	2.757	2.762	市B	0.04	0.95	87.8			1号-1号	1.05	32.95	0.359	11.8								
4450-3-1	49.00	48.10	2.48	2.52	2.50	0.216	0.1	2.812	2.832	市B	0.04	0.95	129.0			1号-1号	1.05	47.95	0.359	17.2								
4450-3-2	48.00	47.10	2.54	2.53	2.53	0.216	0.1	2.847	2.852	市B	0.04	0.95	128.0			1号-1号	1.05	46.95	0.359	16.9								
4451-2-1-1	36.00	35.10	2.93	2.97	2.95	0.216	0.1	3.263	3.283	市B	0.04	0.95	110.2			1号-1号	1.05	34.95	0.359	12.5								
4451-2-1-2	46.00	45.10	2.99	2.81	2.90	0.216	0.1	3.213	3.303	市B	0.04	0.95	138.7			1号-1号	1.05	44.95	0.359	16.1								
4451-2-1-3	46.00	45.10	3.24	3.32	3.28	0.216	0.1	3.598	3.638	市B	0.04	1.05		171.9		1号-1号	1.05	44.95	0.400		18.0							
4451-2-2-1	61.00	60.10	3.49	2.53	3.01	0.216	0.1	3.328	3.808	市B	0.04	1.05		210.6		1号-1号	1.05	59.95	0.400		24.0							
4452-1	54.00	53.10	3.24	1.64	2.44	0.216	0.1	2.753	3.553	市B	0.04	1.05		153.8		1号-1号	1.05	52.95	0.400		21.2							
小計	408.00	400.06											687.8	536.3				398.92		86.5	63.2							
合計	408.00	400.06											687.8	536.3				398.92		86.5	63.2							
1P													- 37.10	- 30.0						30.0	,,,,							

																								公共	<b>共第7-1</b>	工区	
上流側				上被「	J		掘	削深		舗装	取壊	管基	基礎(管_	上~30c	cm)	舗装			埋	戻	し	I		残	土 処	理	
人	管	管	上	下	平	管	基	平	最	種	表	良	質発生:	±	砕石	表層	埋		砕 石	İ		発生土		ڍ	発生士		床
孔	路	渠				外	礎				層	ВН	ВН	ВН	BH	+	戻	BH	ВН	ВН	ВН	ВН	BH	BH	ВН	ВН	な
番	延	延	流	流	均	径	厚	均	大	別	厚	0.28	0.45	8.0	0.28	路盤	厚	0.28	0.45	8.0	0.28	0.45	0.8	0.28	0.45	8.0	b
号	長	長																									し
	m	m	m	m	m	m	m	m	m																		
4450-1-1	34.00	33.26	2.87	2.41	2.64	0.216	0.1	2.952	3.182	市B	0.04	6.3				0.44	1.90				61.4			18.9			32.3
4450-2-1	34.00	33.10	2.44	2.45	2.44	0.216	0.1	2.757	2.762	市B	0.04	6.3				0.44	1.70				54.9			19.8			32.3
4450-3-1	49.00	48.10	2.48	2.52	2.50	0.216	0.1	2.812	2.832	市B	0.04	9.1				0.44	1.76				81.9			27.9			46.6
4450-3-2	48.00	47.10	2.54	2.53	2.53	0.216	0.1	2.847	2.852	市B	0.04	8.9				0.44	1.79				81.6			27.4			45.6
4451-2-1-1	36.00	35.10	2.93	2.97	2.95	0.216	0.1	3.263	3.283	市B	0.04	6.6				0.44	2.21				75.6			18.9			34.2
4451-2-1-2	46.00	45.10	2.99	2.81	2.90	0.216	0.1	3.213	3.303	市B	0.04	8.5				0.44	2.16				94.4			24.4			43.7
4451-2-1-3	46.00	45.10	3.24	3.32	3.28	0.216	0.1	3.598	3.638	市B	0.04		9.4			0.44	2.54					122.7			25.1		48.3
4451-2-2-1	61.00	60.10	3.49	2.53	3.01	0.216	0.1	3.328	3.808	市B	0.04		12.6			0.44	2.27					145.4			35.0		64.1
4452-1	54.00	53.10	3.24	1.64	2.44	0.216	0.1	2.753	3.553	市B	0.04		11.1			0.44	1.70					96.4			34.4		56.7
小計	408.00	400.06										45.7	33.1								449.8	364.5		137.3	94.5		403.8
合計 1P	408.00	400.06										45.7	33.1								449.8	364.5		137.3	94.5		403.8

### 管渠土留工計算書 1

							公共第7-1 工区															
上流側			TV	掘削	」 深							建て込	簡易土	留工								·
人	管	管	カメラ	平	最	掘				T												
孔	路	渠	調査			削	H=	3.00	H=	3.50	H= 3.	.00	H=	3.50	H=	4.00	H=		H=		H=	
番	延	延	延	均	大	幅		0.95		0.95	W= 1.			1.05		1.05	W=		W=		W=	
号	長	長	長	-			L	Α	L	Α	L	Α	L	Α	L	Α	L	Α	L	Α	L	Α
	m	m		m	m																	
4450-1-1	34.00	33.26	33.26	2.95	3.18	0.95	34.0	100.4														
4450-2-1	34.00	33.10	33.10	2.76	2.76	0.95	34.0	93.7														
4450-3-1	49.00	48.10	48.10	2.81	2.83	0.95	49.0	137.8														
4450-3-2	48.00	47.10	47.10	2.85	2.85	0.95	48.0	136.7														
4451-2-1-1	36.00	35.10	35.10	3.26	3.28	0.95			36.0	117.5												
4451-2-1-2	46.00	45.10	45.10	3.21	3.30	0.95			46.0	147.8												
4451-2-1-3	46.00	45.10	45.10	3.60	3.64	1.05									46.0	165.5						
4451-2-2-1	61.00	60.10	60.10	3.33	3.81	1.05							61.0	203.0								
4452-1	54.00	53.10	53.10	2.75	3.55	1.05					54.0	148.7										
合計	408.00	400.06	400.06				165.0	468.6	82.0	265.3	54.0	148.7	61.0	203.0	46.0	165.5						
平均 H							2.84		3.24		2.75		3.33		3.60			I				

# 1号 組立てマンホール集計表

材 料 表

底		< t	本 ブ ロ	リック						直		壁					;	斜 昼	<u></u>	訓	整ツ	<i>י</i> ク゛	金	具	Í	跌 蓋	E C
版	60	90	120	150	180	210	240	30	60	90	120	150	180	210	240	踊り	30	45	60	5	10	15	25	45	T25	T14	T8
	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個
8					8			3	1	3	1						1	3	4		6	4	6	8		8	

据 付 エ

人	孔	深	ブロック据付エ
1.200	~	3.000 m	3 ヶ所
3.001	~	4.000 m	5 ヶ所
平	均マ	ンホール深	3.385 m

底部工

ᄷᄱᅩ	
箇所数	8 箇所
インバートエ	8 箇所
既設マンホール	1 箇所
インバートエ	

無収縮モルタル

無収陥セルダル		
調整高計		427 mm
	(i)	
#調整高計		mm
	( ii )	
使用分 合計		42 cm
	( i – ii )	

削 孔 工

管 種	管 径	削引	.数
		実施	計画
VU	200	9	
VU	150	5	2

-← 1箇所は既設削孔

人孔	種別					1号マ	ンホー	ル			
	管径			150					200		1
副管	タイプ	外実	外計	内実	内計	接	外実	外計	内実	内計	接
以上	未満	10	11	20	21	30	10	11	20	21	30
0.6	1.0	1	1								
1.0	1.5										
1.5	2.0										
2.0											
2.5	3.0										
3.0	3.8										
3.8	6.0										
箇所	数計	1	1								
0.6	1.0	0.705	0.672								
1.0	1.5										
1.5	2.0										
2.0	2.5										
2.5	3.0										
3.0	3.8										
3.8	6.0										
落	善計	0.705	0.672								

2-1-1

管記号	1	舗装	流出	管		1 4-	流入管					副	管		ale i	タ	調		<b>-</b> 1-			/1 - *				ブ	<u>п_</u>	ツ	ク	類		Au Dr		E= 2-	b.r. **	į	調整		ふ	た受枠	ř	
マンホール 番号	マンホール深 mm	高調 整値 mm	管径(mm) 管底高 m	管種	管径 mm	管種	管底高 m	落 差 mm	計画	削 孔 簡所	管径 mm	管 種	落 差 mm	計画	削 孔 箇所	イプ	調整高量	P 個	E板 PB 個	60 個	90	体プロッ 120 個	ック 150 個	180 /田	30	60 個	90	壁 120 個	150	180	30	<u>斜壁</u> 45 6 個 個	0	<u>調整</u> 1	ミリング 10 1 固 1	15個	25 個	· 是 45 個	T25 個	T14	T8	備考
4450-2	111111		200	VU	200	VU	697.196		)	1					自加			Ш	IE	IE	IE	lei	IEI	III	IEI	IE	IEI	IEI	IEI	IEI	IEI						IIEI		III	<u>IEI</u>	IEI	
	2644				150	VU	697.652	486	6	1							54	1	ı					1	1							1			1		1	1		1		インバート有
-1 ( (	2814	)	697.166																																							
4450-3	0004		200	VU	200	VU	695.806	30		1																																ļ
-1 (	2684 2854	,	695.776		150	VU	696.284	508	3	1							44	1	1					1	1							1				1		1		1	,	インバート有
-1 (	2604	)	095.770		200	VU	693.816	20	)	1																																
4450-3	2744		200	VU	200	***	030.010	20		<u>'</u>																																ļ
-2 (	2914	)	693.796														54	1	1					1	1							1			2		1	1		1		インバート有
(		)			200	VU	691.876	401	1	1																																
4451-2-1	3135		200	VU	150	VU	692.147	672	2 1		150	VU	672	1	1	11																										In. + 1-4-
-1 (	3305	)	691.475														45	1						1		1							1			1		1		1		インバート有
4451-2-1		,	200	VU	200	VU	689.855	20	)	1																																
	3195																55	1	1					1			1				1				2		1	1		1		インバート有
-2 ( (	3365	)	689.835																																							
4451-2-1	0.450		200	VU	200	VU	689.375	435	5	1																																ļ
-3 (	3450 3620	,	688.940														60	1	ı					1			1						1			1	1	1		1		インバート有
3 (	3020	)	000.940		200	VU	688.480	170	)	1																										-						
4451-2-2	3700		200	VU	150	VU	688.360	50		1																																ļ
-1 (	3870	)	688.310														60	1	ı					1				1					1		1		1	1		1	-	インバート有
(		)			200	VU	687.700	705	5	1	150	VU	705		1	10																							$\rightarrow$			
4452	3445		200	VU	150	VU	687.548	553	3 1								55	1						1									1							1		インバート有
-1 (	3615	)	686.995														55	'	'					'			'						1			'	'	'		'		リンハード有
既設 4339		,	150	VU	200	VU	686.455	453	3	既 1																																
																																										*
-1 ( (		)	686.002																																							
		)							1																																	
小計		)							2	! 12			1377		2		427	8	3					8	3	3 1	3	1			1	3	4		6	4	6	8	$\longrightarrow$	8	$\dashv$	
合計									2				1377		2		427	8						8			3				1	3	4		6	4	6	8	$\rightarrow$	8		1号
						<u> </u>	<u> </u>		1									#″表	示は流	 [動性	無収縮·	モルタル	を使わ	ない		1	<u> </u>			L						1_						2-2-1

本管  $\phi$ 150

ヶ所 変更;

ケ所

本管 φ200

1 ケ所 変更; ケ所

	<u> </u>	Ψ100	1	7万 友丈,	7 71
名 称	規格	数量	名 称	規格	数量
鋳鉄製蓋	T-8	個	立管	φ 300	個
<b>对</b> 以 衣 盖	0	IEI I	<u> </u>	L= 0.3m	IEI
<i>II</i>	T-14	/(32)		<i>II</i>	/(32)
"	1-14	個	"		個
		_		L= 0.6m	_
"	T-25	個	"		個
				L= 0.9m	
"	カラー	個	"		個
				L= 1.2m	
塩ビデザイン		個	"		個
				L= 1.5m	
内 蓋	塩ビ製	個	"		個
				L= 1.8m	
インバート	φ 150	個	11	L 1.0111	個
12/1	起点KT	IIEI	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	1 = 0.1	III
		/m		L= 2.1m	/m
"	ストレートST	個	"		個
				L= 2.4m	
"	15゚曲り	個	"		個
				L= 2.7m	
"	30°曲り	個	"		個
				L= 3.0m	
"	45°曲り	個	落差調整管	φ 150	個
				L= 0.5m	
"	60°曲り	個	"	φ 150	個
	оо ш у			L= 1.0m	
//	75°曲り	個	90° 曲管		個
"	/5 曲り	10	90 囲官	<i>φ</i> 150	1121
	00° #11	/m		1.150	/177
"	90°曲り	個	自在曲管	φ 150	個
		_			
"	45 <sup>°</sup> 合流	個			
"	90°合流	個			
11	ト゛ロッフ゜	個			
<i>''</i>	マルチインバート	個			
	H=0.6	1100			
"	マルチインバート	個			
,,		IEI			
	H=0.8	/m			
"	マルチインバート	個			
	H=1.0	-			1
"	マルチインバート	個			
	H=1.2				
"	マルチインバート	個			
	H=1.4				
"	マルチインバート	個			
	H=1.6				
<i>''</i>	マルチインバート	個			
"		旭			
	H=1.8	ICC			
"	マルチインバート	個			
	H=2.0				

	77.6	Ψ 200		1 7171 22,	7 777
名 称	規格	数量	名 称	規格	数量
鋳鉄製蓋	T-8	個	立管	φ 300	個
				L= 0.3m	
"	T-14	1 個	"	<i>''</i>	個
				L= 0.6m	
"	T-25	個	"		個
				L= 0.9m	
<i>II</i>	カラー	個	"		個
				L= 1.2m	
塩ビデザイン		個	"		個
				L= 1.5m	
内 蓋	塩ビ製	1 個	"		個
				L= 1.8m	
インバート	φ 200	1 個	"		個
	起点KT			L= 2.1m	
"	ストレートST	個	"		個
	7.17	100		L= 2.4m	
<i>II</i>	15゚曲り	個	"		1 個
		100		L= 2.7m	. "
"	30°曲り	個	"		個
	33 m,	100		L= 3.0m	100
<i>II</i>	45°曲り	個	落差調整管	φ 200	個
	,		702207220	L= 0.5m	100
11	60°曲り	個	11	φ 200	個
	33 m./	100		L= 1.0m	100
<i>II</i>	75°曲り	個	90° 曲管	φ 200	個
	, , , , ,			7 200	100
<i>II</i>	90°曲り	個	自在曲管	φ 200	個
	33 m,			7 200	100
<i>II</i>	45°合流	個			
	. 5 12 5/6	100			
<i>II</i>	90°合流	個			
	0 0 11 11 11	100			
<i>II</i>	ト゛ロッフ゜	個			
	1,	100			
"	マルチインバート	個			
	H=0.6	, <u></u>			
"	マルチインバート	個			
	H=0.8	, <u></u>			
<i>II</i>	マルチインバート	個			
	H=1.0	nea			
"	マルチインバート	個			
	H=1.2	, <u></u>			
<i>II</i>	マルチインバート	個			
	H=1.4	, <u></u>			
"	マルチインバート	個			
	H=1.6				
"	マルチインバート	個			
	H=1.8	, <u></u>			
"	マルチインバート	個			
	H=2.0				
	I I−Z.U	1	1		1

伊那市役所

### 塩 ビ ホ ー ル 計 算 書(本管 0200)

大型   大型   大型   大型   大型   大型   大型   大型																											1						公共	第7-1	ㅗ		—
# 予	マ	マ																																			
# 予	ン	ン		イン	ンバート	部					$\phi$ 200					自在	<u> </u>	<b>፲</b>	奎			$\phi$ 300					調	整管	90°			マン	ノホーノ	レ蓋			
1 日	杰	ホ																											曲管								
ル			护占	7 kl .—!	15°	3∩°	15°	60°	75°	oo°	15°	۵O°	L*□~~~°	71	l. <b>∓</b>			1 -	1-	1-	1 -	1-	1-	1 -	1 -	1 -	1-	1 -			T_0	T11	Toe	<b>+</b>	作い	埣	亜
## State   Sta				YLN_L	15	30	45	4.1	75	90	45	90	Γ H77					1												内益	1-0	114	120	73	塩し	刊	女
S         Ch.         (E)			KT	ST	囲り	囲り	囲り	曲り	囲り	曲り	合流	合流	DR	インバ	\ -		0.3m	0.6m	0.9m	1.2m	1.5m	1.8m	2.1m	2.4m	2.7m	3.0m	0.5m	1.0m									
MSO-1-1   3.074   1   1   1   1   1   1   1   1   1	番	深																																ı			
MSO-1-1   3.074   1   1   1   1   1   1   1   1   1	号	(m)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	H=	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)	(個)		
																									1					1		1					
음함 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																																					
음 참 1 1 1 1 1 1																																					
음 참 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																																					
																																					-
음합 1 1 1 1 1 1																																					
음함 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																																					
음함 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																																					
음함 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																																					
음함 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																																					
음 참 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																																					
음 참 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1				-	-																												-				
음 함 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																																					
음 計 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1																													1								_
승 計 1 1 1 1 1 1 1																																					
合計   1   1	<del></del>							1	1	1		1				1										1		1									
	合 計		1																						1					1		1					

# 副管取付工集計表(1)

																				公共	第7-1	ᆚ区	
				実	施外副	]管					計	画外副	]管					実	施内畐	刂管			既設 接続
	200 or 150	0.6	1.0	1.5	2.0	2.5	3.0	3.8	0.6	1.0	1.5	2.0	2.5	3.0	3.5	0.6	1.0	1.5	2.0	2.5	3.0	3.5	
副管径	150	} 1.0	<b>S</b> 1.5	\$ 2.0	\$ 2.5	3.0	\$ 3.8	S	\$ 1.0	\$ 1.5	\$ 2.0	\$ 2.5	\$ 3.0	\$ 3.5	S	} 1.0	} 1.5	\$ 2.0	\$ 2.5	\$ 3.0	\$ 3.5	S	
箇所数	0号+1号マンホール	1							1														
	2号+3号マンホール																						
	合計	1							1														
平均落差	0号+1号マンホール	0.705							0.672														
	2号+3号マンホール																						
防護高 0.15	0号+1号マンホール 落差+0.17+0.13-0.15	0.855							0.822												1		
	2号+3号マンホール 落差+0.22+0.15-0.15																	0号~3	3号 平	均落差	<u> </u>		
平均防護高	計画副管 0.5m控除	0.86							0.32											37,1			
型枠	(0.35*3)m²/m	0.90							0.34														
	型枠計	0.90							0.34														
	(0.35*0.35-管断面積) *防護高	0.09							0.03														
	コンクリート計	0.09							0.03														
塩ビ管	控除長	0.53							0.55														
	VU-150	0.33							0.12														
90°支管 分岐付継手		1							-	-	_	_	_	-	-	_	_	_	_	-	_	-	
90°曲管		1							1														-
カラー		1							-	-	-	-	-	-	-	_	_	-	_	-	-	-	
キャプ		-	-	-	-	-	-	_	1							_	-	-	_	-	-	-	-
SUSバンド		-	-	-	-	_	-	-	-	-	-	-	-	-	-								_
副管用継手		-	-	-	-	-	-	_	-	-	_	_	-	-	-							伊那市	役所

副管集計

																			公共	第7-1	工区	
	人孔	種別				0号	+1号	アンホー	-ル							2-5	号+3号	マンホー	ール			
	副領	<b>管径</b>			150					200					150					200		
	副管·	タイプ	外実	外計	内実	内計	接	外実	外計	内実	内計	接	外実	外計	内実	内計	接	外実	外計	内実	内計	接
	以上	未満	10	11	20	21	30	10	11	20	21	30	10	11	20	21	30	10	11	20	21	30
笛	0.6	1.0	1	1																		
	1.0	1.5																				
所	1.5	2.0																				
"	2.0	2.5																				
数	2.5	3.0																				
奴	3.0	3.8																				
	3.8	6.0																				
	箇所	数計	1	1																		
	0.6	1.0	0.705	0.672																		
落	1.0	1.5																				
*	1.5	2.0																				
差	2.0	2.5																				
累	2.5	3.0																				
<del>=</del> 1.	3.0	3.8																				
計	3.8	6.0																				
	落差	<b>圭計</b>	0.705	0.672																		
平	0.6	1.0	0.705	0.672																		
	1.0	1.5																				
均	1.5	2.0																				
落	2.0	2.5																				
洛	2.5	3.0																				
差	3.0	3.8																				
	3.8	6.0																				

#### 公共ます·取付管(φ150) 材料 集計表

																					公共第7-1	<u> </u>
	公共ま	すφ200	蓋(	200用	公共ま	すφ300	蓋(	⊅300用	PE直管 i	PE直管 ii		<u> </u>	Σ管 φ3	00		片受直管	自 在	支 管	カラー	90°	可とう	自在異径
	横 型	縦 型	塩ビ	保護鉄	横 型	マルチ	塩ビ	保護鉄	φ 200	φ150	1.5 m	1.8 m	2.1 m	2.4 m	2.7 m	φ150	曲 管			曲 管	継手	ソケット
	個	個	個	個	個	個	個	個	m	m	個	個	個	個	個	m	個	個	個	個	個	個
①-1計算書		5	3	2					3.69	2						13.75	5	5		5		
@ o=1 ##=#																						
①-2計算書																						
①-3計算書																						
合計		5	3	2					3.69	2						13.75	5	5		5		
(個·m)																						
最終値		5	3	2					3.69	2						3.4 本	5	5		5		

ます平均H 1.70 1.85 (m)

### 取付管( ф 150) 土工数量 集計表

		県道	市A舗装	市B(全面)	市民(仮復旧)	市Co舗装	未舗装	国道舗装	農道舗装	国県道歩道	砂利道	合 計	最終値
個 数(i)	箇所	717-2	11-1-11-12-2	5			- I - Mid-Sc		3C C 811-3C		15 17.2	5	5 箇所
取付管延長 Ave(ii)	m			3.02								3.02	3.02 m
合計(i×ii)	m			15.10								15.10	15.10 m
a.掘削土量	m3			20.90								20.90	20 m3
c.砕石埋め戻し	m3												m3
d−1.残土処理工(ガラ)	m3			0.06								0.06	0.1 m3
d-2.残土処理工(土)	m3			5.30								5.30	5 m3
e-2.発生土埋め戻し	m3			11.80								11.80	10 m3
f.床均しエ	m2			11.30								11.30	11 m2
g.土留工	m			12.55								12.55	12.6 m
e-1.発生土埋め戻し (管上10~30cmの間)	m3			2.25								2.25	2 m3
h.砂基礎工	m3			3.85								3.85	4 m3
土留工平均掘削深(m) (H1+H2)/2	m			1.83									1.83 m

### ① - 1 公共ます・取付管材料計算書

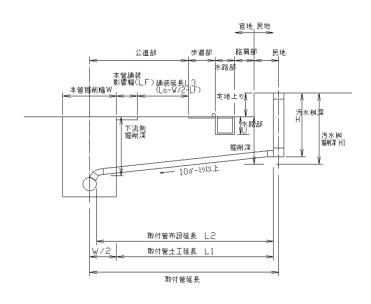
				I		_						-te-t												45 11	del				公夫	<b>共第7-1</b>	<u>IK</u>
- 4	1 34 104		公共			取		* .		ま す	材	料			T-//#			_	A+ 1 a					管材	料		(AN TIL)	0			
氏名	上流側 マンホールNo	左右		49 #ili.	/± ±	付 管	ますイン 横型			φ200 保護鉄	ます ####	φ300	蓋	φ 300 /¤ =# «»+	取付管	(立上管) PE直管 i	<b> 44</b>		·管 φ3		2.40	0.70	片受 直管	自在	+#	<b>+</b> =	(縦型) PE直管 ii	90°	リとつ	異径	(同意書)
	₹ンホールNO	4	H m	縦型h m	備考	径	便至 個	概型 個	個	体	個個	マルテ 個	個	休護欽	连接(C) m	PE直官 I	五.昆.	個	個	超	但	但	胆官 m	個	超	カラー 個	PE直官 II	個個	個	りクット	(有•無)
①宅	4450-1-1	左	1.00			150		1	1		IE	旧	IE	IEI	3.90			III	IEI	IEI	Ш	IEI	3.63		1		0.48			Ш	
②宅	4451-2-1-3	右	1.20	0.60		150		1		1					3.00	0.92							2.73	1	1		0.18	1			
			1.20	0.00		130									3.00	0.32							2.73		'		0.10				
③宅	4451-2-2-1	右	0.80	0.90		150		1	1						2.80	0.65							2.53	1	1		0.48	1			
④宅	4451-2-2-1	右	0.80	0.70		150		1	1						2.80	0.65							2.53	1	1		0.28	1			
⑤宅	4451-2-2-1	右	0.90	1.00		150		1		1					2.60	0.62							2.33	1	1		0.58	1			
																															-
I																															
Ti-	+							5	3	3 2					15.10	3.69							13.75	5	5		2.00	5			
	b 100					箇所				. 2					13.10	5.09							13.73	3	3		2.00				
内⊄	b 150					5		5	3	3 2					15.10	3.69							13.75	5	5		2.00	5			

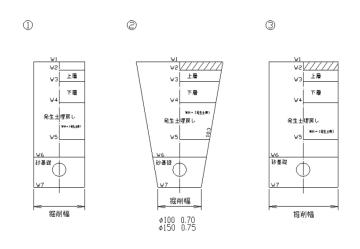
### ②-1 取付管布設延長算出根拠

										,							1				,			<b>枈第7-1</b>		
		取				延長				本管舗装		汚水桝深	!	汚水桝	宅地		①計算書		付管布	設	_		平均	<del>1</del>	掘削断面	i
氏名		付	公道部	歩道部			路肩部	民地部		影響幅				掘削深				布設延長		舗装	カッター	舗装延長	掘削深	1m	1 <h< th=""><th>1.5m</th></h<>	1.5m
	上流側	管	La	Lb	Lc	Lch	Ld	Le	の1/2	Lf	Н	縦型h	合計	H1			延長(C)		L1	種別	延長	L3	A=(H1	以下	H<1.5	以上
	マンホールNo	径	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m		m	m	+H2)/2	(1)	2	3
①宅	4450-1-1	150	2.40		0.50			1.00			1.00			2.00		1.81				市B	3.85			Ú	J	1
②宅	4451-2-1-3	150	2.00					1.00	0.53	1.48	1.20	0.60	1.80	1.90	0.06	1.87	3.00	2.73	2.48	市B	2.95		1.89			1
③宅	4451-2-2-1	150	1.80					1.00	0.53	1.28	0.80	0.90	1.70	1.80	0.01	1.82	2.80	2.53	2.28	市B	2.55		1.81			1
4年	4451-2-2-1	150	1.80					1.00	0.53	1.28	0.80	0.70	1.50	1.60	-0.08	1.71	2.80	2.53	2.28	市B	2.55		1.66			1
⑤宅	4451-2-2-1	150	1.60					1.00	0.53	1.08	0.90	1.00	1.90	2.00	0.22	1.80	2.60	2.33	2.08	市B	2.15		1.90			1
																										-
	<u></u> 計	ht =r	9.60		0.50	0.50		5.00	2.58	5.40					0.44	9.01	15.10	13.75	12.55		14.05	1.63	9.17			5
内	φ 100	箇所																								
内	φ 150	5	9.60		0.50	0.50		5.00	2.58	5.40					0.44	9.01	15.10	13.75	12.55		14.05	1.63	9.17			5

### ③150 -1 $\phi$ 150 取付管土工&舗装数量算出根拠

																				<u> </u>	工区	
取付管 150	箇所数	公道部 La m	歩道部 Lb m	水路部L Lc m	水路部H Lch m	路肩部 Ld m	民地部 Le m	掘削巾 の1/2 m	影響幅 Lf m	宅地 上がり m	取付管 延長(C) m	布設延長 L2 m	土工延長 L1 m	かター 延長 m	舗装延長 L3 m	平均 掘削深	① 箇所数	平均 掘削深	② 箇所数	平均掘削深	③ 箇所数	平均 掘削深
<b>県道舗装</b>																						
平均値																						
市A舗装																						
平均値																						
市B舗装 全面復旧	5	9.60		0.50	0.50		5.00	2.58	5.40	0.44	15.10			14.05	1.63	9.17					5	
平均値		1.92		0.10	0.10		1.00	0.52	1.08	0.09	3.02	2.75	2.51	2.81	0.33	1.83						1.83
市B舗装 仮復旧 平均値																						
市Co舗装																						
平均値																						
未舗装																						
平均値																						
国道舗装																						
平均値																						
農道舗装																						
平均値																						
国県道歩道																						
平均値																						
砂利道																						
平均値																						
Ħ	5	9.60		0.50	0.50	_	5.00	2.58	5.40	0.44	15.10	13.75	12.55	14.05	1.63	9.17	_	_		_	5	9.17





⑤ 150 取付管土工&舗装数量算出根拠

笛所当り

	(	<u>5</u> ) 150	<u> </u>	管土」	_ & 舗	支致重	昇出机	<b>双</b>												箇所当り	J
	箇所数	公道部	歩道部	水路部L	水路部H	路肩部	民地部	掘削巾	影響幅	宅地	取付管	布設延長	土工延長	カッター	舗装延長			掘削	断面		
		La	Lb	Lc	Lch	Ld	Le	の1/2	Lf	上がり	延長(C)	L2	L1	延長	L3	1		2		3	
		m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	箇所数	平均	箇所数	平均	箇所数	平均
県道舗装																					
市A舗装																					
市B舗装	5	1.92		0.10	0.10		1.00	0.52	1.08	0.09	3.02	2.75	2.51	2.81	0.33					5	1.83
全面復旧																					
市B舗装																					
仮復旧																					
市Co舗装																					
未舗装																					
国道舗装																					
農道舗装																					
国県道歩																					
砂利道																					

1	県道	市A	市B全	市B仮	市C。	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道	3	県道	市A	市B全	市B仮	市Co	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道
平均											平均			1.83							
掘削深											掘削深										
W 1											W 1			0.90							
~W 7											~w 7										
WH											WH			0.83							

2	県道	市A	市B全	市B仮	市Co	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道
平均										
掘削深										
W 1										
W 2										
W 3										
W 4										
W 5										
W 6										
W 7										
WH										

	取壊	仮復旧	本復旧	埋戻し	上層	下層
	舗装厚	舗装厚		路盤厚		
県道	0.10	0.05		0.15	0.15	0.90
市A	0.05	0.03		0.45	0.12	0.30
市B	0.04	0.03	0.04	0.44	0.11	0.30
市C。	0.20	0.20		0.35	0.15	
未舗装						
国道	0.10	0.05		0.15	0.15	0.90
農道	0.05	0.05		0.05		
歩道	0.03	0.03		0.50	0.15	0.32
砂利道				0.10		0.10

公共第7-1 工区

伊那市役所

⑥取付管土	取付管径 φ 150 . 工計算書 1/1 市B舗装(全面)			① A<1.00	② 1.00≦A	③ 1.50≦A
						1.00
1.取付管平均掘削深(A)						1.83
2.取付管掘削幅 (B)	(W1+W7)/2					0.90
3.取付管延長(C)	La+Lb+Lc+Ld+Le					3.02
4.取付管土工延長 (L1)						2.51
	(A)*(B)*(公道部La—本管掘削幅1/2) - (d1) ①(2)(3) (1,92-0.52)	公道部 La	1.92			2.29
a.掘削土量	(A) * (B) * 歩道部Lb - (d1)	步道部 Lb				
a.加引工里	(A) * (B) * 水路部Lc - (Lc*Lch*LcB)	水路部 Lc	0.10			0.16
	(A) * (B) * 路肩部Ld	路肩部 Ld				
	(A) * (民地部掘削幅) *民地部Le ②民地部掘削上幅 = 0.80 ②民地部掘削幅=(民地部掘削上幅+W7)/2 宅地上がり0.09	民地部 Le	1.00			1.73
c.砕石埋め戻し	①②・WH*(W3+W5)/2*(La-W/2) ③・WH*(W3-WH/2*0.6)*(La-W/2)	公道部	1.92			
d1.残土処理工(ガラ)	(W1+W2b)/2*舗装延長L3*舗装取壊厚       ②W1 = 0.00         L3= 0.33       t= 0.04       ②W2b= 0.73         (W1+W2c)/2*歩道部延長Lb*歩道舗装取壊厚       ②W1 = 0.00	公道部步道部	1.92			0.01
d2.残土処理工(土)	t= 0.03					1.06
	WH*(W4+W5)/2*(La-W/2) ① WH=0.00 ②WH= 0.00 (WH-1.15)*(W4+W5)/2*(La-W/2) 国県農道 ③WH=0.83 (A-0.565-歩道舗装厚)*(W4c+W5)/2*Lb ②W4c = 0.00	公道部 La 歩道部	1.92			1.05
e2.発生土埋め戻し	(A1-0.565-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc	Lb 水路部 Lc	0.10			0.09
	(A1-WH5)*(W1+W5)/2*Ld	路肩部 Ld				
	(A2-WH5)*(W1+W5)/2*Le	民地部 Le	1.00			1.22
f.床均しエ	(W7)*L1					2.26
g.土留工	L1					2.51
e1.発生土埋め戻し 管上10~30cmの間	(W5+W6)/2 * L1					0.45
h.砂基礎工	{((W6+W7)/2)*(0.1+取付管外径+0.1)-取付管外形^2*π/4}*L4					0.77

A<1.00		1		2		3		
小計 小計 小計 小計 小計 4.18 20.90 20.90 m3 m3 m3		.00	1.00≦	A<1.50			合計	
4.18 20.90 20.90 m3  0.01 0.06 0.06 m3  1.06 5.30 5.30 m3  2.36 11.80 11.80 m3  11.30 m2  12.55 12.55 m  2.25 2.25 m3	1ヶ所当		1ヶ所当		1ヶ所当	5	5	箇所
0.01 0.06 0.06 m3 1.06 5.30 5.30 m3  2.36 11.80 11.80 m3  11.30 12.55 m  2.25 2.25 m3	小計		小計		小計			
0.01 0.06 0.06 m3  1.06 5.30 5.30 m3  2.36 11.80 11.80 m3  11.30 m2  12.55 12.55 m  2.25 2.25 m3					4.18	20.90	20.90	m3
2.36 11.80 11.80 m3  11.30 11.30 m2  12.55 12.55 m  2.25 2.25 m3								m3
2.36 11.80 11.80 m3  11.30 11.30 m2  12.55 12.55 m  2.25 2.25 m3								
2.36 11.80 11.80 m3  11.30 11.30 m2  12.55 12.55 m  2.25 2.25 m3					0.01	0.06	0.06	m3
11.30 11.30 m2 12.55 12.55 m 2.25 2.25 m3					1.06	5.30	5.30	m3
12.55 12.55 m  2.25 2.25 m3					2.36			
2.25 2.25 m3						11.30	11.30	m2
						12.55	12.55	m
3.85 3.85 m3						2.25	2.25	m3
						3.85	3.85	m3

### 舗装復旧集計表[総括表]

	詽	装	1发	ПП	耒	ĒΤ	衣	上総括す
本管分								

本管分																		公	共第7-1	工区	
	舎	#装切断二	L				表層工							上層工					下層工		路盤コ
	As	As	Con	アスス・ナエ	県道舗装	国道舗装 農道舗装	市A舗装	市Bi	舗装	市Co舗装	国県道歩道	県道舗装	国道舗装 市A舗装	市B	舗装	市Co舗装	国県道歩道	市A舗装	市B舗装	国県道	砂利道
	t=5cm	t=10cm	t=20cm					仮復旧							本復旧					歩道	
	1,471.0			403.8					755.1						403.8				403.8		
取付管线	<del>'</del>																				
φ100																					
公道部																					
φ100																					
步道部																					
φ150	14.05			6.35					1.49						6.35				6.35		
公道部																					
φ150	_	•			•														•		
																					Ï

		舗装切断	<b>工</b> (m)	アスス <sup>*</sup> ナエ (m2)	
	As5cm	As10cm	Co20cm		
				(t=2cm)	
合計	1,485.05			410.15	
最終値	1,490			410	
				8.2	(m3)

			表層工	(m2)						上層工	(m2)				下層工	(m2)	路盤工
農・国・	県舗装	市A舗装	市B	舗装	市Co舗装	国県道歩道	県道舗装	国道舗装	市A舗装	市B	舗装	市Co舗装	国県道歩道	市A舗装	市B舗装	国県道	(m2)
			仮復旧	本復旧	*					仮復旧	本復旧		歩道			歩道	砂利道
(t=5cm)		(t=5cm)	(t=3cm)	(t=4cm)	(t=15cm)	(t=3cm)			(t=12cm)	(t=11cm)	(t=10cm)	(t=15cm)	(t=15cm)	(t=30cm)	(t=30cm)	(t=32cm)	(t=10cm)
				756.59							410.15				410.15		
				757							410				410		
				30			(ガラ処分)	)					•	•	•	•	•

白線工 数量 集計表

	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)
溶着	実線 白			破線 白			矢印記号 白			文字 白		
	実線 黄			横断線 白			矢印記号 黄			文字 黄		

(m3)

ペイント

種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)
実線 白	150	171	文字 白								
実線 白											

伊那市役所

## 舗 装 取 壊し・舗 装 復 旧 計 算 書 🗾 🔒

							舗	装 ]	取壊			残土				舗装切断	fi	県道舗装	₹	市A	 A舗装			市Bi	舗装			市Coi	舗装	国道	舗装	農道	舗装	歩ì	<b>直(国・県</b> )	砂利	ア
管	輔	i 管	最大	掘	舗装	も 表		\s		on	As	ガラ		ガラ	As	As	Con	仮復旧			復旧		仮復IE			本復旧		本復			复旧	仮復			本復旧		ス
渠	装		掘	削	取均		ВН	ВН	ВН	ВН	ВН	ВН	ВН	ВН	1	t=10cm	t=20cm			Ŀ	上層 下層			下層		上層	下層	表	路	表	路	表	路		上層 下	ア 路	ズ
番	種		削	幅	復Ⅱ		0.45	0.8	0.45	0.8	0.45	0.8	0.45	0.8	以	以	以	層盤			各盤 路盤		路盤			路盤		層	盤	層	盤	層	盤	層	路盤 路		ナ
号	別	長	深		幅										下	下	下	エ	ェ	.   :	エ	ェ	エ	エ	エ	エ	エ	エ	I	エ	エ	エ	ェ	エ	エ	エ	エ
		m																																			4
4450-1	市B	34.0	3.18	0.9	5 1.	56 0.04	53.0				2.1				136.0										53.0	32.3	32.3										32.3
4450-2	市B	34.0	2.70	0.9	5 1.5	0.04	53.0				2.1				136.0										53.0	32.3	32.3										32.3
4450-3	市B	49.0	2.83	0.9	5 1.5	56 0.04	76.4				3.1				196.0										76.4	46.6	46.6										46.6
4450-3	市B	48.0	2.8	0.9	5 1.5	56 0.04	74.9				3.0				192.0										74.9	45.6	45.6										45.6
4451-2-	1 市B	36.0	3.28	0.9	5 1.5	56 0.04	56.2				2.3				144.0										56.2	34.2	34.2										34.2
4451-2-	1 市B	46.0	3.30	0.9	5 1.5	56 0.04	71.8				2.9				184.0										71.8	43.7	43.7										43.7
4451-2-	1 市B	46.0	3.64	1.0	5 2.	78 0.04	127.9				5.1				138.0										127.9	48.3	48.3										48.3
4451-2-	2 市B	61.0	3.8	1.0	5 2.0	08 0.04	126.9				5.1				183.0										126.9	64.1	64.1										64.1
4452	市B	54.0	3.5	1.0	5 2.	13 0.04	115.0				4.6				162.0										115.0	56.7	56.7										56.7
.l. = 1		400.5					755				00.7				1 474 5										755	400.0	100.0										400.5
小計		408.0					755.1				30.2				1,471.0											403.8											403.8
合計		408.0	D				755.1				30.2				1471.0										755.1	403.8	8.801										403.8

			<u> 舗装</u> 1	复旧計	算書	$\phi$ 15	0																	1	共第7-	1 工区	舗装切断工	
	県道	舗装		市A舗装	₹	市田	全面1	复旧	<del> </del>	īB 仮復 ②	EIB O		市Co舗	<b>姜</b>		国道舗装	<u></u>		農道舗装 ②	<u></u>	3	国県道歩 ②	道	•	砂利道	<u> </u>	As As Con	アスス・
箇所数	1 2	3	1	(2)	(3)	(1)	(2)	(3)		(2)	(3)	(1)	(2)	(3)	(1)	(2)	(3)	(1)	(2)	(3)	(1)	(2)	(3)	1	(2)	(3)	t=5cm t=10cm t=20cm	n I
平均								1.83																				
舗装延長 L3						0.33	0.33	0.33																				
舗装切断								2.81																			<u>-</u>	
合計						14.05				1	1												1				14.05	
表層工 (W1+W2)/2 W= (W1+W2)/2+0.6								0.90																				
A=								1.49																				
合計					1	1.49		1		1	1		1	1								1	1				=	
上層工 (W2+W3)/2 W=								0.90																			<del>-</del> 	
A=								6.35																			=	
合計					1	6.35				1	1			1									1					
下層工 路盤工(砂利道) W= (W3+W4)/2								0.90																			1	
W= (W3+W4)/2 A=								6.35																			=	
合計								6.35																			=	
アスズナ (W1+W2)/2								0.90																			=	
W= A=								6.35																			<u>-</u>	
合計						6.35																					=	6.3
舗装延長																												
舗装切断																											<u>-</u>	
合計																												
表層工 (W1+W2)/2																												1
W= (W1+W2)/2+0.6 A=																											-	
合計																											表層計	-
上層工 (W2+W3)/2																												1
W= A=																												
合計																											上層計	
下層工 (W3+W4)/2																												-
W= A=																									+-		-	
合計																											下層計	-
アスズナ (W1+W2)/2								1		1	1		1									1	1		1			4
W=																												1
A=																												
合計																												

## 1. 建込簡易土留工 損料算定表

管 種	VU 200	VU 200	VU 200	VU 200	VU 200		
掘削幅(m)	0.95	0.95	1.05	1.05	1.05		
掘削使用機種(BF)	0.28	0.28	0.45	0.45	0.45		
矢 板 長(m) (A)	3.0	3.5	3.0	3.5	4.0		
平均掘削深(m) (B)	2.84	3.24	2.75	3.33	3.60		
締切延長 (m) (C)	165.0	82.0	54.0	61.0	46.0		
1回締切延長(m) <b>(D)</b>	30	30	30	30	30		
対象面積 (m2) (E) (B)×(D)×2…※	170.4	194.4	165.0	199.8	216.0		
<sub>損料日数(日)</sub> (F) 別紙工程表参照	27	16	9	13	10		
損料 (m2日) (G) (E)×(F)	4,601	3,110	1,485	2,597	2,160		
※…締切延長(	C) が30m以	下の場合に	ま (B)×(0	C)×2 にな	ි	延長(m)	408.0

<u>取付管</u>				公共第7-1	工区	
VU 150			VU 100			
0.90						
0.28						
2.0						
1.83						
12.6						
30						
46.1						
1						
46.1						
	-	- '	II.	1	延長(m)	12.6

	全面積	全延長			<b></b>				
本管分	1251.51 m <sup>3</sup> ÷	408.0 m=	3.07				補正率(転用回	数)	
土留平均H				区土留施工延長	1セット長	パネル使用回数			
取付管分	23.06 m <sup>2</sup> ÷	12.6 m=	1.83	単独分】 132.1 m					
				552.7 m ÷	30 m =	18 回	1/2 × (	18 + 1 ) =	9.5
合計	1,274.57 m <sup>2</sup> ÷	420.6 m=	3.03						

最大土留	締切延長	枚		補正率		本管分	(m2)		取付管分		П
							合計	VU 150	VU 100	合計	
使用数量(SF029用) 4.0 i	m × 30	m ×	2 ×	9.5 =	2,280 m2		1,683	52	2		52

建	掘削幅(m)	運搬する 最大矢板長(H)	m	4.0	
建 込 み	延 長 (m)	1セット当り重量	t	3.27	
エ	平均掘削深(m)	セット 枚 数	セット	10	
土留	使用規格(型)	各矢板毎の重量	t	32.7	
留 規 格	使用長さ(m)	運 搬 重 量	t	32.7	

# 2. 運搬工算定表

	建込簡易土留工	32.7 t
	運搬重量	
	12 t車	3 台
運	•	
	8 t車	台
<b>∔6</b> π.	0 t <del>-</del>	п
搬		
	6 t車	台
#	5 5- <del>1</del> -	-
車		
	4 t車	台
=		-
両		
	2 t車	台

伊 那 市 公 共 下 水 道

汚 水 管 渠 工 事

伊那処理区

( 工区名: 公共第7-1 工区 )

数量計算書 【単独分】

伊那市役所水道整備課

### 対象ルート対象延長

4450-1-1	39.00	
4450-2-1	36.00	
4451-2-3	36.00	
스타	111.00	

合計

111.00

m

#### 管 渠 材 料・土 エ 集 計 表 [総括表]

長 工																											公共第7-1	工区
語 別 所 所 で							掘 肖	间 工					埋	戻し	エ						,	塩	ビ管	材	料		,	
世 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日 日		管	管	TVカメラ			機材	或 工					機	械 転 圧	I													
<ul> <li>長 長 は し (小規格)</li> <li>日本 (大田)</li> <li>日本 (大田)&lt;</li></ul>		路	渠	訵	床	0.28	0.28	0.45	0.80					良質					VU	150								
## 11 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10		延	延	査	均	m3	m3	m3	m3		良質土			発生土			砕 石	ī	ゴム輪		ゴム輪		ゴム輪		ゴム輪		ゴム輪	
		長	長	延	L	(小規模)				0.28	0.45	0.80	0.28	0.45	0.80	0.28	0.45	0.80	直管	可とう	直管	可とう	直管	可とう	直管	可とう	直管	可とう
111 100 106 78 107 107 107 107 107 107 107 107 107 107				長	エ														4.00m	止水継手	4.00m	止水継手	4.00m	止水継手	4.00m	止水継手	4.00m	止水継手
接受・整理が可能		m	m	m	m <sup>‡</sup>	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	本	本	本	本	本	本	本	本	本	本
世帯の 111-00 10279 10378 1033 1030 1030 1030 1030 1030 1030 103		111.00	108.78	108.78	105.3		158.3	106					93.2	69.6					27.2	3								
Vi 10   111:00   108:78	最終値	111	109	109	110		160	110					90	70					27.0	3								
Vi 10   111:00   108:78	管径•管種	別内訳																										
日本   日本   日本   日本   日本   日本   日本   日本			108.78	108.78	105.3		158.3	106.0					93.2	69.6					]					HP 管	材料			
日本   日本   日本   日本   日本   日本   日本   日本																			-			15.66	THE ANT		715.64	15.44		
日本語画																												
本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本本																			-									
接 性 地																												
接貨地化ビェル管 リブ管 遠心が終わかり-1・管 土 砂 ガラ(As) (取付管部As) ガラ(Os) (取付管部As) 理談管 実際 理談管 を と サ																						<u></u>	本	本	本	<u>本</u>	本	
接貨地化ビェル管 リブ管 遠心が終わかり-1・管 土 砂 ガラ(As) (取付管部As) ガラ(Os) (取付管部As) 理談管 実際 理談管 を と サ																												
接貨地化ビェル管 リブ管 遠心が終わかり-1・管 土 砂 ガラ(As) (取付管部As) ガラ(Os) (取付管部As) 理談管 実際 理談管 を と サ																												
接貨地化ビェル管 リブ管 遠心が終わかり-1・管 土 砂 ガラ(As) (取付管部As) ガラ(Os) (取付管部As) 理談管 実際 理談管 を と サ					l													I.	1									
管上10~30mm間         管上10でません         管外間         学名         0.28m3         0.45m3         0.80m3							基	礎 エ				1							残 土			_						
完生生         砕石         機械転圧(砂)         単独度砕石         砕石         積込 分 小 シート シート ラート マース (400mm) (300mm) (300m		Ą	更質 塩	化 ビニ	ル管					リブ管		遠心:	カ鉄筋コンクリ	ート管		土 砂		ガラ	(As)	(取付管	部As)	ガラ(	(Con)	(取付管	部Con)	埋設管	埋設管	埋設管
0.28		管上1	0∼30cm0	D間		管	上10cmま	で		管外周					0.28m3	0.45m3	0.80m3	0.45m3	0.80m3	0.45m3	0.80m3	0.45m3	0.80m3	0.45m3	0.80m3	表示	表示	表示
Max		ş	後生 土		砕石	梼	機械転圧(砂	<b>)</b> )	j	単粒度砕石	1		砕 石		積込	積込	積込	積込	シート	シート	テープ							
133   7.4   22.6   12.8   40.0   20.4   12.0   108.96   108.96   109		0.28	0.45	8.0	0.28	0.28	0.45	8.0	0.28	0.45	0.8	0.28	0.45	0.8	4tDT	10tDT	10tDT	10tDT	10tDT	(ダブル)	(400mm)	(300mm)						
最終値 10 7 23 13 40 20 12 109 109 109 109 109 101 101 101 101 101		m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m	m	m
管径・管種列内駅  VU 150 13.3 7.4 22.6 12.8 40.0 20.4 12.0 108.96		13.3	7.4			22.6	12.8								40.0	20.4		12.0								108.96		
VU 150     13.3     7.4     22.6     12.8     40.0     20.4     12.0     108.96	最終値	10	7			23	13								40	20		12								109		
VU 150     13.3     7.4     22.6     12.8     40.0     20.4     12.0     108.96	管径・管種	別内訳											l l											1				
HIVP 材料 DCIP( d 150) 材料			7.4			22.6	12.8								40.0	20.4		12.0								108.96		
HIVP 材料 DCIP( d 150) 材料																												
HIVP 材料 DCIP( d 150) 材料																												
HIVP 材料 DCIP( d 150) 材料																												
HIVP 材料 DCIP( d 150) 材料																												
HIVP 材料 DCIP( d 150) 材料																												
HIVP 材料 DCIP(か150) 材料																												
				HI/D	おおお					DCID( & 1	50) ###																	

	HIVP	材料				DCIP(φ1	50) 材料		
				直管	切管	曲管	継輪	押輪	特殊押輪
				L=5.0	L=5.0	45°			

# 管渠材料計算書 1

公共第7-1 T区

																	公	共第7-1	工区				
上流側							管体延	E長控除		VU	150												
人	管	呼	マンホー	−ル番号	人	管	人	本管	管	管	ゴム	可	管	ゴム	可	管			可	管			可
孔		び			孔	路	孔	VU150	渠	布	輪	とう	布	輪	とう	布	種	種	とう	布	種	種	とう
番	種	径	上流	下流	種	延	内	副管用		設	受	継	設	受	継	設	直	半	継	設	直	半	継
号					別	長	径	継手	長	延長		手	延長		手	延長	管	管	手	延長	管	管	手
						m	m	0.57m/本	m	m	4.00m	個	m	4.00m	個	m	2.00m	1.00m	個	m	2.43m	1.20m	個
4450-1-1-1	VU	150	4450-1-1-1	4450-2-1	小口径-1号	39.00	0.74		38.26	38.26	9.6	1											
4450-2-1-1	VU	150	4450-2-1-1	4450-3-1	小口径-1号	36.00	0.74		35.26	35.26	8.8	1											
4451-2-3-1	VU	150	4451-2-3-1	4451-2-2-1	小口径-1号	36.00	0.74	<b> </b>	35.26	35.26	8.8	1											
小計						111.00			108.78	108.78	27.2	3											
												_											
合計						111.00			108.78	108.78	27.2	3											
1P																							
												_	_		_	_	_	_	_	_	_		

## 管 渠 土 工 計 算 書 1-1

上流側			+	被し	.1		堀 i	削深		舗装	取壊		機械	堀削			告	其 礎	/ 答 ŀ	_10cm, ·	(Al HD		共第/ <u>-1</u> 争以下				リブ管用	
人	管	管	上	下	, 平	管	基	平	最	種	表	掘		削土	 -	人	基	基基	基礎		砂基			∕ 基礎(再	(生)		アニア 中石基礎	
孔	路	渠	_	1	'	外	礎	'	яx	11至	層	削	BH	BH	里 BH	孔	礎	礎	断	ВН	<u>ドラー企</u> BH	BH	BH	BH	BH	BH	<del>F T 圣 W</del> BH	BH
番	延	延	流	流	均	径	厚	均	大	別	厚	幅	0.28	0.45	0.8	種	減	延延	面		0.45	0.8	0.28	0.45	0.8	0.28	0.45	0.8
号	長	長	<i>/</i> /IL	<i>I</i> IIL	2-7)	II.	1-5-	,		נינג	1-5-	1784	0.20	0.40	0.0	別	長	長	積	0.20	0.40	0.0	0.20	0.40	0.0	0.20	0.40	0.0
7	m	m	m	m	m	m	m	m	m							נינג	IX	IX	1只									
4450-1-1-1	39.00		2.32	2.00			0.1	2.425		市B	0.04	0.90	83.7			小口径-1号	0.68	38.32	0.307	11.8								-
4430 1 1 1	00.00	00.20	2.02	2.00	2.10	0.100	0.1	2.420	2.000	מווו	0.04	0.00	00.7			7.0E 15	0.00	00.02	0.007	11.0								
4450-2-1-1	36.00	35.26	2.14	2.02	2 08	0.165	0.1	2.344	2.403	市B	0.04	0.90	74.6			小口径-1号	0.68	35.32	0.307	10.8								
1400 2 1 1	00.00	00.20		2.02	2.00	0.100	0.1	2.011	2.100	1,12	0.01	0.00	7 1.0			3 A A A	0.00	00.02	0.007	10.0								
4451-2-3-1	36.00	35.26	1.66	3.49	2 58	0.165	0.1	2.843	3.758	市B	0.04	1.05		106.0		小口径-1号	0.68	35.32	0.362		12.8							-
	00.00	33.23		51.15	2.00	0.1.00	• • •	2.0.0	0.700	.,,,,	0.0 .						0.00	30.02	0.002									
			T																									
小計	111.00	108.78											158.3	106.0				108.96		22.6	12.8							
合計	111.00	108.78											158.3	106.0				108.96		22.6	12.8							
1P																												

	П	T			1						1														ŧ第7−1 エ[2	<del> </del>
上流側				_ 被 し				削深		舗装	取壊			上~30c		舗装		ı	埋	戻	し	エ			土 処 理	_
人	管	管	上	下	平	管	基	平	最	種	表	₿	質発生	±	砕石	表層	埋		砕 石			発生土	-		発生土	床
孔	路	渠				外	礎				層	ВН	BH	ВН	ВН	+	戻	BH	ВН	BH	ВН	вн	ВН	ВН	вн в	H な
番	延	延	流	流	均	径	厚	均	大	別	厚	0.28	0.45	8.0	0.28	路盤	厚	0.28	0.45	8.0	0.28	0.45	0.8	0.28	0.45 0.	8 b
号	長	長						_																		l
	m	m	m	m	m	m	m	m	m																	
4450-1-1-1	39.00	38.26	2.32	2.00				2.425		市B	0.04	6.9				0.44	1.42				49.8			20.7		35.1
4430 1 1 1	00.00	00.20	2.02	2.00	2.10	0.100	0.1	2.720	2.000	1120	0.04	0.0				0.11	1.72				40.0			20.7		00.1
4450 0 4 4	36.00	35.26	2.14	2.02	2.08	0.165	0.1	2.344	2.403	市B	0.04	6.4				0.44	1.34				43.4			19.3		32.4
4450-2-1-1	30.00	33.20	2.14	2.02	2.00	0.165	0.1	2.344	2.403	Oth	0.04	0.4				0.44	1.34				43.4			19.3		32.4
	00.00	05.00	1.00	0.40	0.50	0.105	0.1	0.040	0.750	+	0.04		7.4			0.44	1.04					00.0			00.4	07.0
4451-2-3-1	36.00	35.26	1.66	3.49	2.58	0.165	0.1	2.843	3.758	市B	0.04		7.4			0.44	1.84					69.6			20.4	37.8
																										+-
小計	111.00	108.78										13.3	7.4								93.2	69.6		40.0	20.4	105.3
1,01	111.00	100.76										10.0	7.4								33.2	03.0		40.0	20.4	100.0
△≒⊥	111.00	100.70										122	7.4								02.0	60.6		40.0	20.4	105.0
合計	111.00	108.78										13.3	7.4								93.2	69.6		40.0	20.4	105.3
1P																		<u> </u>								

### 管渠土留工計算書 1

Act of the large of																			<u> </u>	共第7-1	ㅗ	
A. P. S.	上流側			TV	掘削		]						建て	込簡易土	留工							
At the problem of the prob		管	管	カメラ	平		掘															
B							削	H=	2.50	H=	3.00	H=		H=		H=	H=		H=		H=	
Marken   M	番				均	大																
Marken   M	묵				-								Α							Α		
Marchard   1808   1828   1828   1248   1259   1939   1848   1849   184					m	m		_	,,	_		_	, ,	_	, ,	_	 _	, ,	_	,,	_	,,
Marchane    4450-1-1-1			38 26			0.90	39.0	94.6														
Mathematical   Math	4400 1 1 1	00.00	00.20	00.20	2.40	2.00	0.00	00.0	04.0													
Mathematical   Math	4450-2-1-1	36.00	35 26	35 26	2 34	2 40	0.90	36.0	84.4													
Marcha   M	4400 2 1 1	00.00	00.20	00.20	2.04	2.40	0.00	00.0	04.4													
Marcha   M	4451-2-3-1	36 00	35 26	35 26	2 84	3 76	1 05			36.0	102 3											
		55.55	55.25	00.20	2.0 .	0.70				00.0	. 52.5											
														-								
		T											Ţ									
平均 H     日本 日	合計	111.00	108.78	108.78				75.0	179.0	36.0	102.3											
平均 H																						
	平均 H							2.39		2.84												

本管  $\phi$ 150

3ヶ所 変更;

ケ所

本管 φ200

公共第7-1 工区 ケ所 変更; ケ所

	十 十 日	Ψ100		37万 友丈,	7.71
名 称	規格	数量	名 称	規格	数量
鋳鉄製蓋	T-8	個	立管	φ 300	個
212122				L= 0.3m	
"	T-14	3 個	"	//	個
	14	0 10	-	L= 0.6m	
"	T-25	個	"	L- 0.0111	1 個
"	1-25	1121	"	1 - 00	1 1121
		/m		L= 0.9m	4 /19
"	カラー	個	"		1 個
				L= 1.2m	_
塩ビデザイン		個	"		個
				L= 1.5m	
内 蓋	塩ビ製	3 個	"		個
				L= 1.8m	
インバート	φ 150	個	"		個
	起点KT			L= 2.1m	
11	ストレートST	個	"		個
	7.17			L= 2.4m	
"	15 <sup>°</sup> 曲り	個	"	2.4111	個
••	15 ш5	III		L= 2.7m	E
"	00° #11	/ED	"	L- 2./III	/m
"	30°曲り	個	"		個
		_		L= 3.0m	_
"	45 <sup>°</sup> 曲り	個	落差調整管	$\phi$ 150	個
				L= 0.5m	
"	60°曲り	個	"	$\phi$ 150	2 個
				L= 1.0m	
"	75゚曲り	個	90° 曲管	φ 150	2 個
"	90°曲り	個	自在曲管	φ 150	個
				,	
"	45°合流	個			
	10 11 111	1122			
"	90°合流	個			
"	90 E WL	III.			
	1 *n . n°	o /F			
"	ト゛ロッフ゜	2 個			
		_			
"	マルチインバート	個			
	H=0.6				
"	マルチインバート	個	1		
	H=0.8				
"	マルチインバート	個	1		
	H=1.0				
"	マルチインバート	個			
	H=1.2		1		
"	マルチインバート	個			
	H=1.4	ig.			
"	マルチインバート	個			
"		旭	1		
	H=1.6	4 100			
"	マルチインバート	1 個	1		
	H=1.8	_	1		
"	マルチインバート	個			
	H=2.0		1		

		ĺ			
名 称	規格	数量	名 称	規格	数量
鋳鉄製蓋	T-8	個	立管	$\phi$ 300	個
				L= 0.3m	
"	T-14	個	"	"	個
				L= 0.6m	
"	T-25	個	"		個
				L= 0.9m	
"	カラー	個	"		個
				L= 1.2m	
塩ビデザイン		個	"		個
				L= 1.5m	
内 蓋	塩ビ製	個	11		個
				L= 1.8m	
インバート	φ 200	個	"		個
• ·	起点KT			L= 2.1m	
<i>II</i>	ストレートST	個	"		個
	7(1)	100		L= 2.4m	1122
<i>II</i>	15°曲り	個	"	2.4111	個
	15 ш у	IEI	,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	L= 2.7m	IEI I
"	30° 曲り	個	"	L- 2.7111	個
"	30 = 9	旭	<b>"</b>	1 = 20	TIEI TIEI
"	45° 曲り	/E	本学用数体	L= 3.0m	/cm
"	45 囲り	個	落差調整管	φ 200	個
	00° #11	/m		L= 0.5m	/m
"	60°曲り	個	"	φ 200	個
		_		L= 1.0m	_
"	75°曲り	個	90° 曲管	$\phi$ 200	個
	0.11.1	_			_
"	90°曲り	個	自在曲管	$\phi$ 200	個
"	45 <sup>°</sup> 合流	個			
"	90°合流	個			
"	ト゛ロッフ゜	個			
"	マルチインバート	個			
	H=0.6				
<i>II</i>	マルチインバート	個			
	H=0.8				
"	マルチインバート	個			
	H=1.0				
<i>II</i>	マルチインバート	個			
	H=1.2				
"	マルチインバート	個			
	H=1.4				
"	マルチインバート	個			
	H=1.6	100			
"	マルチインハ・ート	個			
**	H=1.8	胆			
"	マルチインバート	個			
"		胆			
	H=2.0		ļ		1

伊那市役所

### 塩 ビ ホ ー ル 計 算 書 (本管 $\phi$ 150)

公共第7-1	工区

																													1			公共	第7-1 工	<u> </u>	
マンホ	マ ン ホ				イ:	ンバー	卜部			φ150	)				自在曲管			<u> 1</u>	<b>ታ</b> የ	管	φ 300					調惠	差 整管 150	90° 曲管			マンホ	ール蓋			
I ル	I ル	起点 KT	ストレート ST			45 <sup>°</sup> 曲り		。 75 リ曲り		45 <sup>°</sup> 合流		ト <sup>*</sup> ロップ <sup>°</sup> DR		ルチ バート	φ150	L= 0.3	L= 0.6	L= 0.9	L= 1.2	L= 1.5	L= 1.8	L= 2.1	L= 2.4	L= 2.7	L= 3.0	L=	L=	φ 150	内蓋	T-8	T14	T25	ラ デ	ザ	摘 要
番号	深	//Œ\	(個)	//œ\\	<i>(I</i> ⊞)	(IE)	//œ\	) (個)	//E	(/ <del>E</del> E)	//E	(個)	/ <b>/</b> Œ\	H=	(個)	(個)	(III)	(III)	(IE)	<i>(1</i> ⊞\	(個)	(/Œ)	(個)	/ <b>/I</b> EE \	(100)	(個)	<b>/</b> /⊞\	(/=)	(個)	(IC)	//E	(個)	イ (個) (¶		
<del>万</del> 450−1−1·	(m) 2.478		(1回)	(10)	(1回)	(1回)	(10)	) (10)	) (10)	(1回)	(1回)	(10)	(10)	H=	(10)	(10)	(10)	( <u>1</u> <u>自)</u> 1		(10)	(10)	(1回)	(10)	(1回)	(1回)	(1回)	(10)			(個)	(個) 1	(10)	(10) (1)	희)	
450-2-1·	2.296											1							1								1	1	1		1				
451-2-3	1.820												1	1.8															1		1				
計												2	1	1.8				1	1								2	2	3		3				

#### 公共ます・取付管(φ100) 材料 集計表

公共第7-1 工区

																					公共第二	<u> </u>
	公共まで	すφ200	蓋	φ200用	公共ま	すφ300	蓋	φ300用	PE直管 i	PE直管 ii			立 管 φ30	00		片受直管	自 在	支 管	カラー	90°	可とう	自在異径
	横 型	縦 型	塩ビ	保護鉄	横 型	マルチ	塩ビ	保護鉄	φ 200	$\phi$ 150	1.5 m	1.8 m	2.1 m	2.4 m	2.7 m	φ100	曲管			曲管	継手	ソケット
	個	個	個	個	個	個	個	個	m	m	個	個	個	個	個	m	個	個	個	個	個	個
①-1計算書	5	1		6					6.27	0.65						18.50	6	6		1		
①-2計算書																						
①-3計算書																						
合計 (個·m)	5	1		6					6.27	0.65						18.50	6	6		1		
最終値	5	1		6					6.27	0.65						4.6 本	6	6		1		

ます平均H 1.58 (m)

### 取付管( $\phi$ 100) 土工数量 集計表

		県道	市A舗装	市B(全面)	市B(仮復旧)	市Co舗装	未舗装	国道舗装	農道舗装	国県道歩道	砂利道	合 計	最終値
個 数(i)	箇所			6								6	6 箇所
取付管延長 平均(ii)	m			3.35								3.35	3.35 m
合計(i×ii)	m			20.10								20.10	20.10 m
a.掘削土量	m3			27.90								27.90	30 m3
c.砕石埋め戻し	m3												m3
d-1.残土処理工(ガラ)	m3			0.18								0.18	0.2 m3
d-2.残土処理工(土)	m3			7.10								7.10	7 m3
e-2.発生土埋め戻し	m3			15.52								15.52	20 m3
f.床均しエ	m2			14.44								14.44	14 m2
g.土留工	m			11.56								11.56	11.6 m
e-1.発生土埋め戻し (管上10~30cmの間)	m3			3.18								3.18	3 m3
h.砂基礎工	m3			4.54								4.54	5 m3
土留工平均掘削深(m) (H1+H2)/2	m			1.82									1.82 m

3-1-1

#### 公共ます·取付管(φ150) 材料 集計表

																					公共第7-1	工区
	公共まで	すφ200	蓋(	200用	公共ま	す $\phi$ 300	蓋	⊅300用	PE直管 i	PE直管 ii		<u> </u>	Σ管 φ3	00		片受直管	自 在	支 管	カラー	90°	可とう	自在異径
	横 型	縦 型	塩ビ	保護鉄	横 型	マルチ	塩ビ	保護鉄	φ 200	φ150	1.5 m	1.8 m	2.1 m	2.4 m	2.7 m	φ150	曲管			曲管	継手	ソケット
	個	個	個	個	個	個	個	個	m	m	個	個	個	個	個	m	個	個	個	個	個	個
①-1計算書	4		1	3					4.47							10.38	4					4
①-2計算書																						
①-3計算書																						
合計 (個·m)	4		1	3					4.47							10.38	4					4
最終値	4		1	3					4.47							2.6 本	4					4
<u> </u>	I	ます平均H	1.60	1.43		1	1	1				1	<u>I</u>	1	<u>I</u>	1		1	1	1	1	

### 取付管( $\phi$ 150) 土工数量 集計表

		県道	市Δ舗装	市R(全面)	市R(仮復旧)	市Co舗装	未舗装	国道舗装	農消舗装	国県道歩道	砂利道	合 計	最終値
個 数(i)	箇所	711.25	TIP MAIN AC	4	III O (IIX IBC III)	TI SSUITE.	F144004X		ACCE HITSE		77172	4	4 箇所
取付管延長 Ave(ii)	m			2.83								2.83	2.83 m
合計(i×ii)	m			11.32								11.32	11.32 m
a.掘削土量	m3			13.56								13.56	10 m3
c.砕石埋め戻し	m3												m3
d-1.残土処理工(ガラ)	m3			0.05								0.05	0.1 m3
d-2.残土処理工(土)	m3			4.32								4.32	4 m3
e-2.発生土埋め戻し	m3			6.60								6.60	7 m3
f.床均しエ	m2			8.56								8.56	8 m2
g.土留工	m			9.52								9.52	9.5 m
e-1.発生土埋め戻し (管上10~30cmの間)	m3			1.72								1.72	2 m3
h.砂基礎工	m3			2.92								2.92	3 m3
土留工平均掘削深(m) (H1+H2)/2	m			1.55									1.55 m

### ① - 1 公共ます・取付管材料計算書

No     左右       -1     左右       -1     左右       -1     -1       -1	H M M M M M M M M M M M M M M M M M M M	深 縦型h	塩ビM直付 塩ビM直付 塩ビM直付		1 1 1 1 1		- 蓋 塩ビ 個	ます φ200 保護鉄 個 1 1 1	ます。横型	φ300	蓋塩ビ個	φ300 保護鉄 個	2.30 5.30	PE直管 i m 1.01	立管		管 <b>夕</b> 30 1.80 個	00 2.10 個	2.40 個	2.70 個	片受 直管 m 2.97 2.07	<u>個</u> 1	支管個	カラー 個	(縦型) PE直管 ii m	90° 曲管 個	継手の個	異径 ソケット 個 1	(同意書) (有·無)
No 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右 左 右	H M M M M M M M M M M M M M M M M M M M	縦型h -40 -40 -40 -70 -50 -60 -70 -80 -1.00	塩ビM直付 塩ビM直付 塩ビM直付	管 径 150 150 100 100 150	横型 個 1 1 1 1	縦型	塩ビ個	保護鉄 個 1 1 1	個	マルチ	塩ビ	保護鉄	延長(C) m 3.20 2.30 5.30	PE直管 i m 1.01	立管	1.50	1.80	2.10			直管 m 2.97 2.07	曲管 個 1 1	個		PE直管 ii	曲管	継手	ソケット 個 1	
-1 右 -1 左 -1 左 右 -1 左 右 -1 左 右 -1 左	E 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	.40	塩ビM直付 塩ビM直付	150 150 100 100 150	1 1 1 1 1	個		1 1 1		個	個	個	3.20 2.30 5.30	1.01		個	個	個	個	個	2.97	1		個	m	個	個	1	
-1 右 -1 左 -1 左 右 -1 左 右 -1 左 右 -1 左	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	.40 .20 .70 .50 .60 .70 .80 1.00	塩ビM直付 塩ビM直付	150 100 100 150	1 1 1 1 1			1 1					2.30	1.01							2.07							1	
-1 左 -1 左 -1 左 -1 左 -1 左 -1 左	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	.20 .70 .50 .60 .70 .80 1.00	塩ビM直付	100 100 150 150	1 1 1			1					5.30															1	
-1 右 -1 左 -1 左 -1 左 -1 左 -1 左	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	.70 .50 .60 .70	塩ビM直付	100 150 150	1 1			1						0.81						- 1	F 00								
-1 左 -1 右 -1 左 -1 左	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	.50 .60 .70 .80 1.00	塩ビM直付	150 150	1																5.02	1	1		i				
-1 右 -1 左 -1 右 -1 左	ī 1	.70 .80 1.00	塩ビM直付	150	1			1					2.90	1.31							2.62	1	1						
-1 左 -1 左	= 1 = 0	.70 .80 1.00											2.90	1.11							2.67	1						1	
-1 右	ī 0	.80 1.00		100	1		1						2.90	1.34							2.67	1						1	
-1 左	E 1							1					3.40	1.31							3.12	1	1						
-1 左	E 1			100		1		1					2.80	0.52							2.60	1	1		0.65	1			
		.70																							0.00				
-1 左	- 1			100	1			1					3.40	1.31							3.12	1	1						
	·   '	.40		100	1			1					2.30	1.01							2.02	1	1						
				体 記	9	1	1	9					31.40	10.74							28.88	10	6		0.65	1		4	
					5	1		6					20.10	6.27							18.5	6	6		0.65	1			
				4	4		1	3					11.30	4.47							10.38	4						4	
						箇所 6 5	箇所 6 5 1	箇所 6 5 1	箇所 6 5 1 6	箇所 6 5 1 6	箇所 6 5 1 6 20.10	箇所       6     5       1     6       20.10     6.27		<b>箇所 6</b> 5 1 6 20.10 6.27		箇所       6     5       1     6       20.10     6.27	箇所       6     5       1     6       20.10     6.27	箇所       6     5       1     6       20.10     6.27	箇所     20.10     6.27       18.5	箇所     20.10     6.27       18.5     6	箇所     20.10     6.27       18.5     6       6     6	箇所     20.10     6.27       18.5     6       6     6	箇所     20.10     6.27     18.5     6     6       18.5     6     6     0.65	箇所     20.10     6.27     18.5     6     6     0.65     1	箇所       6 5 1 6       20.10 6.27       18.5 6 6       0.65 1	箇所     20.10     6.27       18.5     6     6       0.65     1			

### ②-1 取付管布設延長算出根拠

公共第7-1 T区

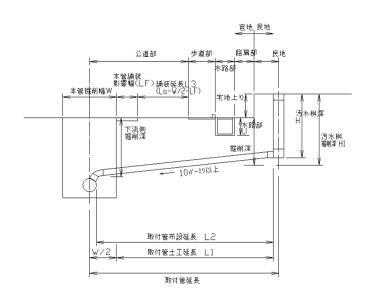
																							公尹	ķ第7−1	ㅗ쯔	
		取			取付	延長			本管	本管舗装		汚水桝深	Ę	汚水桝	宅地	下流側	①計算書	取	付管布	設	1		平均	ŧ	屈削断面	ā
氏名		付	公道部	歩道部	水路部L	水路部H	路肩部	民地部	掘削巾	影響幅				掘削深	上がり	掘削深	取付管	布設延長	土工延長	舗装	カッター	舗装延長	掘削深	1m	1 <h< th=""><th>1.5m</th></h<>	1.5m
	上流側	管	La	Lb	Lc	Lch	Ld	Le	の1/2	Lf	Н	縦型h	合計	H1		H2	延長(C)	L2	L1	種別	延長	L3	A=(H1	以下	H<1.5	以上
	マンホールNo	径	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m		m	m	+H2)/2	1	2	3
<b>⑥</b> 宅	4450-1-1-1	150	2.20					1.00	0.45	0.30	1.40	1	1.40	1.50	0.03	1.50	3.20	2.97	2.75	市B	3.50	1.45	1.50			1
⑦宅	4450-1-1-1	150	1.30					1.00	0.45	0.85	1.40		1.40	1.50		1.52	2.30	2.07	1.85	市B	1.70		1.51			1
8宅	4450-1-1-1	100	3.80		0.50	0.50		1.00	0.45	0.30	1.20		1.20	1.30	-0.11	1.46	5.30	5.02	4.85	市B	6.70	3.05	1.38		1	
9宅	4450-1-1-1	100	1.80				0.10	1.00	0.45	0.30	1.70		1.70	1.80	0.03	1.80	2.90	2.62	2.45	市B	2.70	1.05	1.80			1
⑪宅	4450-2-1-1	150	1.90					1.00	0.45	1.45	1.50		1.50	1.60	0.12	1.51	2.90	2.67	2.45	市B	2.90		1.56			1
⑪宅	4450-2-1-1	150	1.90					1.00	0.45	1.45	1.60		1.60	1.70	0.21	1.52	2.90	2.67	2.45	市B	2.90		1.61			1
⑫宅	4450-2-1-1	100	1.90		0.50	0.50		1.00	0.45	1.45	1.70		1.70	1.80		1.83	3.40	3.12	2.95	市B	2.90		1.82			1
①3宅	4450-2-1-1	100	1.70				0.10	1.00	0.45	1.25	0.80	1.00	1.80	1.90	0.12	1.81	2.80	2.60	2.35	市B	2.50		1.86			1
(4)宅	4450-2-1-1	100	1.90		0.50	0.50		1.00	0.45	1.45	1.70		1.70	1.80	0.02	1.81	3.40	3.12	2.95	市B	2.90		1.81			1
15宅	4451-2-3-1	100	1.30					1.00	0.53	0.78	1.40		1.40	1.50	0.05	1.47	2.30	2.02	1.78	市B	1.55		1.49		1	
	計		19.70		1.50	1.50	0.20	10.00	4.58	9.58					0.47	16.23	31.40	28.88	26.83		30.25	5.55	16.34		2	8
<sub>ل</sub> خ	F φ 100	箇所 6	12.40		1.50	1.50	0.20	6.00	2.78	5.53					0.11	10.18	20.10	18.50	17.33		19.25	4.10	10.16		2	4
<sub>ل</sub> خ	ηφ 150	4	7.30					4.00	1.80	4.05					0.36	6.05	11.30	10.38	9.50		11.00	1.45	6.18			4

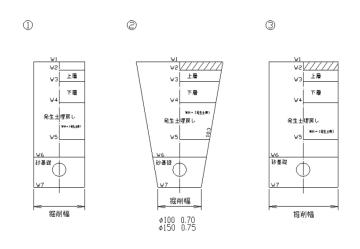
### ③150 -1 $\phi$ 150 取付管土工&舗装数量算出根拠

																				<u> </u>	工区	
取付管 150	箇所数	公道部 La m	歩道部 Lb m	水路部L Lc m	水路部H Lch m	路肩部 Ld m	民地部 Le m	掘削巾 の1/2 m	影響幅 Lf m	宅地 上がり m	取付管 延長(C) m	布設延長 L2 m	土工延長 L1 m	かター 延長 m	舗装延長 L3 m	平均 掘削深	① 箇所数	平均 掘削深	② 箇所数	平均掘削深	③ 箇所数	平均 掘削深
<b>県道舗装</b>																						
平均値																						
市A舗装																						
平均値																						
市B舗装 全面復旧	4						4.00	1.80								6.18					4	
平均値		1.83					1.00	0.45	1.01	0.09	2.83	2.60	2.38	2.75	0.36	1.55						1.55
市B舗装 仮復旧 平均値																						
市Co舗装																						
平均値																						
未舗装																						
平均値																						
国道舗装																						
平均値																						
農道舗装																						
平均値																						
国県道歩道																						
平均値																						
砂利道																						
平均値																						
it .	4	7.30					4.00	1.80	4.05	0.36	11.30	10.38	9.50	11.00	1.45	6.18					4	6.18

### ③100 -1 $\phi$ 100 取付管土工&舗装数量算出根拠

	1																		<u>1</u>	<u>共第7-1</u>	ᆚ	
ᄧᆔᄼᅶᄷ	44: ≡C ¥b	ハンギャロ	1F /关 40	-l. DA +D.	-L DØ →711	中三如	□ 1/F 4/L	#B #1 +	B/ 網小豆	<b>—</b>	The /→ 6/5	<del>/_</del> =n.7π	<b>ナーな E</b>	46	소송기+7대 등		<b>(1)</b>		掘削	断面	<b>②</b>	
取付管 100	箇所数	公道部 La m	歩道部 Lb m	水路部L Lc m	水路部H Lch m	路肩部 Ld m	民地部 Le m	掘削巾 の1/2 m	影響幅 Lf m	宅地 上がり m	取付官 延長(C) m	布設延長 L2 m	工工姓長 L1 m	がダー 延長 m	舗装延長 L3 m	平均 掘削深 A (m)	① 箇所数	平均 掘削深	② 箇所数	平均 掘削深	③ 箇所数	平均 掘削深
県道舗装																						
平均値																						
市A舗装																						
平均値																						
市B舗装 全面復旧	6	12.40		1.50	1.50	0.20	6.00	2.78	5.53	0.11	20.10	18.50	17.33	19.25	4.10	10.16			2	2.87	4	7.29
平均値		2.07		0.25	0.25	0.03	1.00	0.46	0.92	0.02	3.35	3.08	2.89	3.21	0.68	1.69				1.44		1.82
市B舗装 仮復旧 平均値																						
市Co舗装																						
平均値																						
未舗装																						
平均値																						
国道舗装																						
平均値																						
農道舗装																						
平均値																						
国県道歩道																						
平均値																						
砂利道																						
平均値																						
ā†	6	12.40		1.50	1.50	0.20	6.00	2.78	5.53	0.11	20.10	18.50	17.33	19.25	4.10	10.16			2	2.87	4	7.29





⑤ 100 取付管土工&舗装数量算出根拠

筃所当り

	(	<u>5) 100</u>	<u> </u>	官工	L&舗	表致里	昇山位	火火												箇所当	.)
	箇所数	公道部	歩道部	水路部L	水路部H	路肩部	民地部	掘削巾	影響幅	宅地	取付管	布設延長	土工延長	カッター	舗装延長			掘削	断面		
		La	Lb	Lc	Lch	Ld	Le	の1/2	Lf	上がり	延長(C)	L2	L1	延長	L3	(1)		(2)		3	
		m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m		箇所数	平均	箇所数	平均	箇所数	平均
県道舗装																		<u></u>			, ,
市A舗装																					
市B舗装	6	2.07		0.25	0.25	0.03	1.00	0.46	0.92	0.02	3.35	3.08	2.89	3.21	0.68			2	1.44	4	1.82
全面復旧																					
市B舗装																					
仮復旧																					
市Co舗装																					
未舗装																					
国道舗装																					
農道舗装																					
国県道歩道																					
砂利道																					

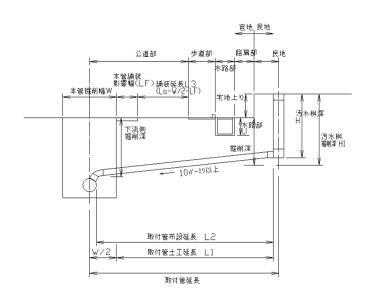
1	県道	市A	市B全	市B仮	市C。	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道	3	県道	市A	市B全	市B仮	市C。	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道
平均											平均			1.82							
掘削深											掘削深										
W 1											W 1			0.90							
~W 7											~w 7										
WH											WH			0.87							

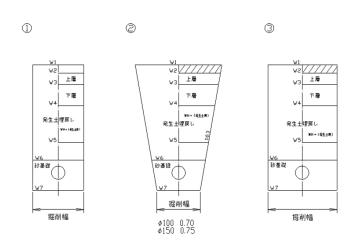
2	県道	市A	市B全	市B仮	市Co	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道
平均 掘削深			1.44							
W 1			1.56							
W 2			1.55							
W 3			1.47							
W 4			1.30							
W 5			1.01							
W 6			0.89							
W 7			0.70							
WH			0.49							

	取壊	仮復旧	本復旧	埋戻し	上層	下層
	舗装厚	舗装厚		路盤厚		
県道	0.10	0.05		0.15	0.15	0.90
市A	0.05	0.03		0.45	0.12	0.30
市B	0.04	0.03	0.04	0.44	0.11	0.30
市C。	0.20	0.20		0.35	0.15	
未舗装						
国道	0.10	0.05		0.15	0.15	0.90
農道	0.05	0.05		0.05		
歩道	0.03	0.03		0.50	0.15	0.32
砂利道				0.10		0.10

公共第7-1 工区

伊那市役所





⑤ 150 取付管土工&舗装数量算出根拠

筃所当り

	(	<u>5</u> / 150	HXIV	<u> </u>	L&舗:	<u> </u>	异山作	又炒												箇所当	<u>)                                    </u>
	箇所数	公道部	歩道部	水路部L	水路部H	路肩部	民地部	掘削巾	影響幅	宅地	取付管	布設延長	土工延長	カッター	舗装延長			掘削	断面		
		La	Lb	Lc	Lch	Ld	Le	の1/2	Lf	上がり	延長(C)	L2	L1	延長	L3	(1)		(2)		3	
		m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	箇所数	平均	箇所数	平均	箇所数	平均
県道舗装																					
市A舗装																					
市B舗装 全面復旧	4	1.83					1.00	0.45	1.01	0.09	2.83	2.60	2.38	2.75	0.36					4	1.55
市B舗装																					
仮復旧																					
市Co舗装																					
未舗装																					
国道舗装																					
農道舗装																					
国県道歩道																					
砂利道																					

1	県道	市A	市B全	市B仮	市C。	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道	3	県道	市A	市B全	市B仮	市Co	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道
平均											平均			1.55							
掘削深											掘削深										
W 1											W 1			0.90							
~W 7											~w 7										
WH											WH			0.55							

2	県道	市A	市B全	市B仮	市Co	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道
平均										
掘削深										
W 1										
W 2										
W 3										
W 4										
W 5										
W 6										
W 7										
WH										

	取壊	仮復旧	本復旧	埋戻し	上層	下層
	舗装厚	舗装厚		路盤厚		
県道	0.10	0.05		0.15	0.15	0.90
市A	0.05	0.03		0.45	0.12	0.30
市B	0.04	0.03	0.04	0.44	0.11	0.30
市C。	0.20	0.20		0.35	0.15	
未舗装						
国道	0.10	0.05		0.15	0.15	0.90
農道	0.05	0.05		0.05		
歩道	0.03	0.03		0.50	0.15	0.32
砂利道				0.10		0.10

公共第7-1 工区

伊那市役所

	取付管径 🕏 100			1	2	3
6 取 17 官 工	:工計算書 1/2 市B舗装(全面)			A<1.00	1.00≦A<	
					2	4
1.取付管平均掘削深(A)					1.44	1.82
/   <del>//                                </del>						
2.取付管掘削幅 (B)	(W1+W7)/2				1.13	0.90
3.取付管延長(C)	La+Lb+Lc+Ld+Le				3.35	3.35
4.取付管土工延長 (L1)					2.89	2.89
	(A)*(B)*(公道部La—本管掘削幅1/2) - (d1)	公道部	2.07		2.58	2.61
	①②③(2.07-0.46) (A)*(B)*歩道部Lb-(d1)	La 歩道部				
a.掘削土量	(A) * (B) * 多追即LD - (d1)	少坦部 Lb				
	(A) * (B) * 水路部Lc - (Lc*Lch*LcB) ②LcB = 1.41 Lch = 0.25	水路部 Lc	0.25		0.32	0.35
	(A) * (B) * 路肩部Ld	路肩部 Ld	0.03		0.05	0.05
	(A) * (民地部掘削幅) *民地部Le ②民地部掘削上幅 = 1.58 ②民地部掘削幅=(民地部掘削上幅+W7)/2 宅地上がり0.02	民地部 Le	1.00		1.66	1.66
c.砕石埋め戻し	(1)(2)・WH*(W3+W5)/2*(La-W/2)	公道部	2.07			
	③••WH*(W3-WH/2*0.6)*(La-W/2)					
	(W1+W2b)/2*舗装延長L3*舗装取壊厚 ②W1 = 1.56	公道部	2.07		0.04	0.02
d1.残土処理工(ガラ)	L3= 0.68 t= 0.04 ②W2b= 1.54	ı⊢ \ <b>∀ +</b> ¤				
	(W1+W2c)/2*歩道部延長Lb*歩道舗装取壊厚 t= 0.03 ②W2c= 2.43	歩道部				
d2.残土処理工(土)	a - (e1 + e2) / 0.9				1.35	1.10
	WH*(W4+W5)/2*(La-W/2)	公道部	2.07		0.91	1.26
	(WH-1.15)*(W4+W5)/2*(La-W/2) 国県農道 ③WH=0.87	La				
	(A-0.514-歩道舗装厚)*(W4c+W5)/2*Lb ②W4c = 2.43	歩道部				
e2.発生土埋め戻し	(A1-0.514-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc	Lb	0.05		0.00	0.20
	(A1-0.514-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc	水路部 Lc	0.25		0.20	0.20
	(A1-WH5)*(W1+W5)/2*Ld	路肩部	0.03		0.04	0.04
	(A2-WH5)*(W1+W5)/2*Le	Ld 民地部	1.00		1.23	1.19
	V/2 1110/-(111-110)/ 21-20	Le	1.00		1.20	1.10
f.床均しエ	(W7)*L1				2.02	2.60
g.土留工	L1					2.89
e1.発生土埋め戻し	(W5+W6)/2 * L1				0.55	0.52
<u>管上10~30cmの間</u> h.砂基礎工	[((W6+W7)/2)*(0.1+取付管外径+0.1)-取付管外形^2*π/4]*L4				0.69	0.79

	1		2		3		
<b>A</b> <1	.00	1.00≦		1.50		合計	
1ヶ所当		1ヶ所当	2	1ヶ所当	4	6	箇所
小計		小計		小計			
		4.61	9.22	4.67	18.68	27.90	m3
							m3
		0.04	0.08	0.02	0.10	0.18	m3
		1.35	2.70	1.10	4.40	7.10	m3
		2.38		2.69	10.76	15.52	m3
			4.04		10.40	14.44	m2
					11.56	11.56	m
			1.10		2.08	3.18	m3
			1.38		3.16	4.54	m3

⑥取付管土	取付管径 φ 150 . 工 計 算 書 2/2 市B舗装(全面)			① A<1.00	② 1.00≦A	③ 1.50≦A
						4
1.取付管平均掘削深(A)						1.55
2.取付管掘削幅 (B)	(W1+W7)/2	)				0.90
3.取付管延長(C)	La+Lb+Lc+Ld+Le					2.83
4.取付管土工延長 (L1)						2.38
	(A)*(B)*(公道部La—本管掘削幅1/2) - (d1) ①(2)③ (1.83-0.45)	公道部 La	1.83			1.91
a.掘削土量	(A) * (B) * 歩道部Lb - (d1)	歩道部 Lb				
J1991 1 0 0	(A) * (B) * 水路部Lc - (Lc*Lch*LcB) ②LcB = 0.75 Lch = 0.00	水路部				
	(A) * (B) * 路肩部Ld	路肩部 Ld				
	(A) * (民地部掘削幅) * 民地部Le ②民地部掘削上幅 = 0.80 ②民地部掘削幅=(民地部掘削上幅+W7)/2 宅地上がり0.09	民地部 Le	1.00			1.48
c.砕石埋め戻し	①(2) · WH*(W3+W5)/2*(La-W/2) ③) · · WH*(W3-WH/2*0.6)*(La-W/2)	公道部	1.83			
d1.残土処理工(ガラ)	(W1+W2b)/2*舗装延長L3*舗装取壊厚     ②W1 = 0.00       L3= 0.36     t= 0.04     ②W2b= 0.73       (W1+W2c)/2*歩道部延長Lb*歩道舗装取壊厚     ②W1 = 0.00       t= 0.03     ②W2c= 0.00	公道部步道部	1.83			0.01
d2.残土処理工(土)	a - (e1 + e2) / 0.9					1.08
e2.発生土埋め戻し	WH*(W4+W5)/2*(La-W/2) ① WH=0.00 ②WH= 0.00 (WH-1.15)*(W4+W5)/2*(La-W/2) 国県農道 ③WH=0.55 (A-0.565-歩道舗装厚)*(W4c+W5)/2*Lb ②W4c = 0.00	) 公道部 La 歩道部 Lb	1.83			0.68
01.70 <u>— — — — — — — — — — — — — — — — — — —</u>	(A1-0.565-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc ②LcB = 0.75	水路部 Lc				
	(A1-WH5)*(W1+W5)/2*Ld	路肩部 Ld	1.00			0.07
	(A2-WH5)*(W1+W5)/2*Le	民地部 Le	1.00			0.97
f.床均しエ	(W7)*L1					2.14
g.土留工	L1					2.38
e1.発生土埋め戻し 管上10~30cmの間	(W5+W6)/2 * L1					0.43
h.砂基礎工	{((W6+W7)/2)*(0.1+取付管外径+0.1)-取付管外形^2*π/4}*L4					0.73

	1		2		3		
A<1	.00	1.00≦	A<1.50	1.50	≦A	合計	
1ヶ所当		1ヶ所当		1ヶ所当	4	4	箇所
小計		小計		小計			
77-11		77-81		3.39	13.56	13.56	m3
							m3
				0.01	0.05	0.05	0
				0.01	0.05	0.05	m3
				1.08	4.32	4.32	m3
				1.65	6.60	6.60	m3
					8.56	8.56	m2
					9.52	9.52	m
			_		1.72	1.72	m3
					2.92	2.92	m3
							-

# 貓 裝 復 旧 集 計 表 [総括表]

		可用	衣	反	ΙЦ	未	ĒΙ	10	ı
本管分									

本管分_																		公	头第7-1	工区	
	割	#装切断エ	Ξ					表層工						上層工					下層工		路盤工
	As	As	Con	アスス・ナエ	県道舗装	国道舗装	農道舗装	市A舗装	市Bf	舗装	市Co舗装 国県道歩道	県道舗装 国道舗装	市A舗装	市Bf	舗装	市Co舗装	国県道歩道	市A舗装	市B舗装	国県道	砂利道
	t=5cm	t=10cm	t=20cm						仮復旧	本復旧				仮復旧	本復旧					歩道	
	297.0			105.3						300.4					105.3				105.3		1
取付管分	<del>'</del> }			1								T I									
$\phi$ 100	19.26			10.59						4.57					10.59				10.21		1
公道部																					
φ 100																					
歩道部																					
$\phi$ 150	11.00			4.93						1.30					4.93				4.93		1
公道部																					
$\phi$ 150																					
歩道部																					

		舗装切断	工(m)	アスス・ナエ	
				(m2)	
	As5cm	As10cm	Co20cm		
				(t=2cm)	
合計	327.26			120.82	
最終値	330			121	
				2.4	(m3)

			表層工	(m2)						上層工	(m2)				下層工	(m2)	路盤工
農・国・	県舗装	市A舗装	市B	舗装	市Co舗装	国県道歩道	県道舗装	国道舗装	市A舗装	市B	舗装	市Co舗装	国県道歩道	市A舗装	市B舗装	国県道	(m2)
			仮復旧	本復旧	*					仮復旧	本復旧		歩道			歩道	砂利道
(t=5cm)		(t=5cm)	(t=3cm)	(t=4cm)	(t=15cm)	(t=3cm)			(t=12cm)	(t=11cm)	(t=10cm)	(t=15cm)	(t=15cm)	(t=30cm)	(t=30cm)	(t=32cm)	(t=10cm)
				306.27							120.82				120.44		
				306							121				120		
				12			(ガラ処分)	)									

白線工 数量 集計表

溶	着
	_

	日称上	<u> </u>	T衣								
種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)
実線 白			破線 白			矢印記号 白			文字 白		
実線 黄			横断線 白			矢印記号 黄			文字 黄		

(m3)

ペイント

種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)	種類	幅(mm)	長さ(m)
実線 白			文字 白								
実線 白											

伊那市役所

## 舗 装 取 壊し・舗 装 復 旧 計 算 書 🗾 🔒

							舖	装耳	√ 壊			残十	-処分			舗装切断 県道舗装 市A舗装				市Bá	舗装			市ር。	舗装	国道	舗装	農道	舗装	歩道	道(国•県)	砂利	ア			
管	輔	管	最大	掘	舗装	表		\s		on	As	ガラ		ガラ	As	As	Con	仮復旧	仮復旧			仮復旧			本復旧		本復		仮復		仮復			本復旧		ス
渠	装	路	掘	削	取壊		ВН	ВН	ВН		ВН	ВН	ВН	ВН	1	t=10cm			上層						上層 7	層		路	表	路	1			上層 下層	路路	ズ
番	種	延	削	幅			0.45		0.45		0.45		0.45	0.8	以	以	以	層盤	路盤			路盤			路盤		層	盤	層	盤	層			路盤 路盘		ナ
号	別	長	深		幅										下	下	下	エ	エ	エ	エ	ェ	エ	エ		エ		エ	エ	エ	エ		エ	エ		ェ
		m																																		
4450-1-	1 市B	39.00	2.59	0.90	2.55	0.04	99.5				4.0				117.0									99.5	35.1	35.1										35.1
4450-2-	1 市B	36.00	2.40	0.90	3.65	0.04	131.4				5.3				72.0									131.4	32.4	32.4										32.4
4451-2-	3 市B	36.00	3.76	1.05	1.93	0.04	69.5				2.8				108.0									69.5	37.8	37.8										37.8
小計		111.00					300.4				12.0				297.0									300.4	105.3	05.3										105.3
合計		111.00	)				300.4				12.0				297.0									300.4	105.3 10	05.3										105.3

		8取	付管額	誧装復	旧計	算書	φ10	0																	公	共第7-1	工区	舗装	支切断工	
		県道舗装	ŧ		市A舗装	분	市田	3 全面復	阻	市	B 仮復	3	Li	市Co舗装	麦 ③		国道舗装	ŧ		農道舗装	ŧ	玉	県道歩	道		砂利道		As A	As Con	アスス・ナ
箇所数	1	2	3	1	2	3	1	2 2		1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	1	2	3	t=5cm t=1	0cm t=20cm	エ
									4																					
平均								1.44	1.82																					
舗装延長							0.68	0.68	0.68																					
L3 舗装切断								3 21	3.21																					
									0.21																					
合計							19.26																					19.26		
表層工 (W1+W2)/2 W= (W1+W2)/2+0.6								1.56	0.90																					
A=								2.12	2.45																					
合計			Į.		Į.	Į.	4.57		<u>l</u>		<u>l</u>			Į.	II.						I							-		
上層工 (W2+W3)/2								1.51	0.90																					
W= A=								4.83	5.76																					
合計							10.59																							
下層工 路盤工(砂利道)								1.39	0.90																					
W= (W3+W4)/2 A=								4.45	5.76																					
合計									10.21																			:		
アスズナ (W1+W2)/2								1.51	0.90																					
W= A=									5.76																			-		
合計							10.59																							10.59
舗装延長		1					10.00																	1						10.00
舗装切断																														ļ
合計																														ļ
表層工 (W1+W2)/2 W= (W1+W2)/2+0.6																														
A=																												表層計		
合計												I.					I.	I.		I.			I.				ı	2/641		
上層工 (W2+W3)/2 W=																														
A=																												上層計		
合計			1		1	1					<u> </u>	1		1	1		1	1		1	<u> </u>		1	1		1	1	上眉訂		'
下層工 (W3+W4)/2																														1
W= A=																														
合計		I																										下層計		
アスズナ (W1+W2)/2																						-								1
W= A=																														
合計		L																						L						
[				1									1			1												İ		1

	装切断工		工区	<b>ķ第7−1</b> .	公:																		0	$\phi$ 15	算書	[旧計]	誧装復				
語音を	As Con 77	As As		砂利道		道	県道歩:		)	舗装	農道		装	国道舗		Ę	†Co舗装	i	IB _	B 仮復	市	ĮII.	全面復	市田		市A舗装		麦	県道舗装		
報義区長 1 0 38 0 38 0 38 0 38 0 38 0 38 0 38 0	10cm t=20cm	t=5cm  t=10cr	(3)	(2)	(1)	(3)	(2)	(1)	(3)	2)	1) (	_	(3)	(2)	(1)	(3)	(2)	(1)	(3)	(2)	(1)		(2)	(1)	(3)	(2)	(1)	(3)	(2)	(1)	<b>新</b> 正粉
構造性系 0.58 0.58 0.58 0.58 0.58 11.00 11.																															
11.00																						1.55									平均
辞せられていい (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1) (1)																						0.36	0.36	0.36							
Reference				-																		2.75									
March (March 1972)2-06		11.00																						11.00							含計
AP																						0.90									長層工 (W1+W2)/2
L N																						1.30									A=
# 변경 변경 변경 변경 변경 변경 변경 변경 변경 변경 변경 변경 변경																								1.30							合計
A=												+										0.90									
下海工 務盤工修利達)												-										4.93									W= A=
下型 発生で使列型												-												4.93							수탉
## (W3-W4)/2				<del></del>								-								1	1	0 90									
음함																															W= (W3+W4)/2
Reference   Ref																															
Maria   Mar																						4.93									計
A=     4.93       6計     4.93       舗装切断     1       合計     2       表層工 (W1+W2)/2 W2+0.6 A=     2       合計     2       上層工 (W2+W3)/2 W2-A=     4       合計     2       下層工 (W3+W4)/2 W2-A=     4       合計     5       アスズナ (W1+W2)/2 W2-A=     7       会計     7       アスズナ (W1+W2)/2 W2-A=     7       会計     7       アスズナ (W1+W2)/2 W2-A=     7       (W1+W2)/2 W2-A=     7       (W1+W2)/2 W2-A=     7       (W1+W2)/2 W2-A=     7       (W1+W2)/2 W2-A=     7       (W1+W2)/2 W2-A=     7       (W1+W2)/2 W2-A=     7       (W1+W2)/2 W3-A=     7 </td <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td>0.90</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td>																						0.90									
舗装U所																						4.93									
舗装切断 合計 表層工 (W1+W2)/2 W- (W1+W2)/2-0.6 A=																								4.93				1	1		<b>&gt;</b> 計
会計 表層工 (W1+W2)/2 W= (W1+W2)/2+0.6 A=				$\overline{}$																											捕装延長
表層工 (W1+W2)/2 W= (W1+W2)/2+0.6 A= A= A= A= A= A= A= A= A= A= A= A= A=				-																											補装切断
W= (W1+W2)/2+0.6     A=       A=     A=       合計     (W2+W3)/2       A=     A=       合計     A=       TRMT (W3+W4)/2 W= A=     A=       合計     A=       合計     A=       A=     A=       合計     A=       アスズナ (W1+W2)/2 W= W=     A=       W=     A=       A=     A=       CHY+W2)/2 W=     A=       W=     A=       A=     A=       CHY+W2)/2 W=     A=																															<b>含計</b>
A=       人会計			$\rightarrow$	$\overline{}$								-																			長層工 (W1+W2)/2
会計 上層工 (W2+W3)/2 W= A=				$\rightarrow$																											
上層工 (W2+W3)/2 W= A= 上層計		表層計																													
W= A=     A=       合計     上層計       下層工 (W3+W4)/2 W= A=     A=       合計     下層計       子スズナ (W1+W2)/2 W= W=     A=													1	1			I									1		1	ı		
会計																															W=
合計		上層計																													A=
W= A=     A=       合計     下層計       アスズナ (W1+W2)/2 W=     W=																															
A=     合計       アスズナ (W1+W2)/2 W=     W=												T																			下層工 (W3+W4)/2
合計 アスズナ (W1+W2)/2 W=		구므=1																													A=
w=		<u>   作計</u>										+		1														1			h 計
			$\dashv$	$\overline{}$								+																			
			_	$\dashv$																											
<u> </u>	<u> </u>													1																	수탉

# 1. 建込簡易土留工 損料算定表

	本管						
管 種	VU 150	VU 150					
掘 削 幅 (m)	0.90	1.05					
掘削使用機種(BF)	0.28	0.45					
矢 板 長(m) (A)	2.5	3.0					
平均掘削深(m) (B)	2.39	2.84					
締切延長 (m) (C)	75.0	36.0					
1回締切延長(m) (D)	30	30					
対象面積 (m2) (E) (B)×(D)×2…※	143.4	170.4					
<sub>損料日数(日)</sub> (F) 別紙工程表参照	10	6					
損料 (m2日) (G) (E)×(F)	1,434	1,022					
※…締切延長(	C) が30m以	下の場合に	t (B)×(	C)×2 にな	る	延長(m)	111.0

取付管		公共第7-1	工区	
VU 150	VU 100			
0.90	0.90			
0.28	0.28			
2.0	2.0			
1.55	1.82			
9.5	11.6			
30	30			
29.5	42.2			
1	1			
29.5	42.2			
			延長(m)	21.1

	全面積	全延長							
本管分	281.49 m <sup>2</sup> ÷	111.0 m=	2.54				補正率(転用[	回数)	
土留平均H			工区	土留施工延長	1セット長	パネル使用回数			
取付管分	35.84 m <sup>3</sup> ÷	21.1 m=	1.70【補具	力分】 420.6 m					
				552.7 m ÷	30 m =	18 回	1/2 × (	18 + 1) =	9.5
合計	317.33 m <sup>2</sup> ÷	132.1 m=	2.40						

最大二	上留		締切延長		枚		補正率		本管分	(m2)		取付管分		
使用数量(SF029用)	4.0 m	×	30	m	×	2 ×	9.5 =	2,280 m2		合計 458	VU 150 3:	VU 100 9 48	合計 3	87

	掘削幅	(m)		運搬する	m		
趸	₫			最大矢板長(H)			
i i	延長	(m)		1セット当り重量	t		
7	٠						
I	平均振	削深(m)		セット枚 数	セット		
±	使用規	格(型)		各矢板毎の重量	t		
臣	7						
規	使用長	さ(m)		運搬重量	t		
柎	<u> </u>						

# 2. 運搬工算定表

	建込簡易土留工	t
	運搬重量	
	12 t車	台
運		
	8 t車	台
搬		
	6 t車	台
車		
	4 t車	台
両		
	2 t車	台