伊 那 市 公 共 下 水 道

汚 水 管 渠 エ 事

伊那処理区

(工区名: R7環状北線(山寺) 工区)

令和7年度 環状北線道路改良関連 下水道補償工事(山寺)

数量計算書

対象ルート 対象延長

対家ルート	对家姓长	
2118	37.80	
2118-1	129.20	
 슬計	167.00	

伊那市役所水道整備課

合計

167.00

m

管 渠 材 料・土 エ 集 計 表 [総括表]

						10 本	a -					100	= .	_							14:	L2 66	- ++	44	R7環状		
	A	n/c	T) (+ (-			掘削							戻し								温		材	料			
	管	管	TVカメラ	_		機構						憷	械転圧														
	路	渠	調	床	0.28	0.28	0.45	0.80					良質				_		200	*						*	
	延	延	査	均	m3	m3	m3	m3		良質土			発生土			砕 石		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
			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
	m	m	m	m ²	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	本	本	本	本	本	本	本	本	本	本
	167.00	161.60	125.60	158.8		349.1						256.9			2.1			31.3(0.4)	8(1)								
終値	167	162	126	160		350						260			2.1			31.0	8								
径・管種	別内訳																										
′U 200	129.20(2.2)	125.60(1.8)	125.60	122.8		283.5(4.8)						205.6(1.2)			2.1(2.1)								HP 管	材 料			
																					種管	種管		種管	種管		
																					直管	半管	可とう	直管	半管	可とう	
																		1			2.00m	1.00m	止水継手		1.20m	止水継手	
																					本	本	本	本	本	本	
																					_ *		4	<u> </u>	- *		
教去 200	37.80	36.00		36.0		65.6						51.3															
						00.0						31.0															
							礎	I				01.0						残 土	処	分 =							
		硬質塩	化 t* =	ル管			礎	I	リブ管		遠心				土砂		ガラ	残 ± (As)				Con)	(取付管	部Con)	埋設管	埋設管	埋設管
			: 化 ビ =	ル管	~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~~	基		I	リブ管		遠心	力鉄筋コンク			土 砂					分 二 音部As) 0.80m3	ガラ(Con) 0.80m3		部Con) 0.80m3	埋設管表示	埋設管表示	
		.10~30cm	の間	ル管の			で		リブ管 管外周 単粒度砕石			力鉄筋コンク	リート管	0.28m3	0.45m3		0.45m3	(As)	(取付管	部As) 0.80m3	ガラ(0.45m3	0.80m3	0.45m3	0.80m3	埋設管表示シート	埋設管表示シート	表示
			の間	砕石	材	基 上10cmま	で		管外周	0.8		力鉄筋コンク	リート管 -	0.28m3 積込	0.45m3 積込	0.80m3 積込	0.45m3 積込	(As) 0.80m3 積込	(取付管 0.45m3 積込	部As) 0.80m3 積込	ガラ(0.45m3 積込	0.80m3 積込	0.45m3 積込	0.80m3 積込	表示シート	表示シート	表示 テープ
	管上 0.28	.10~30cm 発 生 土 0.45	の間 0.8	砕石 0.28	0.28	基 上10cmま 養械転圧(砂 0.45	で り) 0.8	0.28	管外周 単粒度砕石 0.45	0.8	0.28	カ鉄筋コンク 砕 石 0.45	IJト管 - - 0.8	0.28m3 積込 4tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	(As) 0.80m3 積込 10tDT	(取付管 0.45m3 積込 10tDT	部As) 0.80m3 積込 10tDT	ガラ(0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	表示シート	表示 シート (400mm)	表示 テープ (300mn
	管上	10~30cm 発生土 0.45 m3	の間	砕石	材	基 手上10cmま 養械転圧(砂 0.45 m3	で り)		管外周 単粒度砕石			力鉄筋コンク砕	リート管 -	0.28m3 積込	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込	0.45m3 積込	(As) 0.80m3 積込 10tDT m3	(取付管 0.45m3 積込	部As) 0.80m3 積込	ガラ(0.45m3 積込	0.80m3 積込	0.45m3 積込	0.80m3 積込	表示 シート (ダブル)	表示 シート (400mm) m	m
終値	管上 0.28 m3	.10~30cm 発生土 0.45 m3	の間 0.8	砕石 0.28	0.28 m3	基 F上10cmま 養械転圧(砂 0.45 m3	で り) 0.8	0.28	管外周 単粒度砕石 0.45	0.8	0.28	カ鉄筋コンク 砕 石 0.45	IJト管 - - 0.8	0.28m3 積込 4tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT m3	(As) 0.80m3 積込 10tDT m3	(取付管 0.45m3 積込 10tDT	部As) 0.80m3 積込 10tDT	ガラ(0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	表示 シート (ダブル) m	表示 シート (400mm) m 1.67	表示 テープ (300mm m 1.6
終値 径•管種	管上 0.28 m3 23.7	.10~30cm 発生土 0.45 m3	の間 0.8	砕石 0.28	0.28 m3 45.0	基 F上10cmま 養械転圧(砂 0.45 m3	で り) 0.8	0.28	管外周 単粒度砕石 0.45	0.8	0.28	カ鉄筋コンク 砕 石 0.45	リート管 : 0.8 m3	0.28m3 積込 4tDT m3 37.2	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3 1.7	(As) 0.80m3 積込 10tDT m3	(取付管 0.45m3 積込 10tDT	部As) 0.80m3 積込 10tDT	ガラ(0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	表示 シート (ダブル) m 123.32	表示 シート (400mm) m 1.67	表示 テープ (300mm m 1.6
径・管種	管上 0.28 m3 23.7	10~30cm 発生土 0.45 m3	の間 0.8	砕石 0.28	0.28 m3 45.0	基 F_L10cmま 機械転圧(砂 0.45 m3	で り) 0.8	0.28	管外周 単粒度砕石 0.45	0.8	0.28	カ鉄筋コンク 砕 石 0.45	リート管 : 0.8 m3	0.28m3 積込 4tDT m3 37.2	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3 1.7	(As) 0.80m3 積込 10tDT m3	(取付管 0.45m3 積込 10tDT	部As) 0.80m3 積込 10tDT	ガラ(0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	表示 シート (ダブル) m 123.32	表示 シート (400mm) m 1.67	表示 テーブ (300mn m 1.6
径・管種	管上 0.28 m3 23.7 20	10~30cm 発生土 0.45 m3	の間 0.8	砕石 0.28	0.28 m3 45.0	基 F_L10cmま 機械転圧(砂 0.45 m3	で り) 0.8	0.28	管外周 単粒度砕石 0.45	0.8	0.28	カ鉄筋コンク 砕 石 0.45	リート管 : 0.8 m3	0.28m3 積込 4tDT m3 37.2 40 ※ 残土I	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3 1.7	(As) 0.80m3 積込 10tDT m3	(取付管 0.45m3 積込 10tDT	部As) 0.80m3 積込 10tDT	ガラ(0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	表示 シート (ダブル) m 123.32	表示 シート (400mm) m 1.67	表示 テーブ (300mn m 1.6
径•管種	管上 0.28 m3 23.7 20	10~30cm 発生土 0.45 m3	の間 0.8	砕石 0.28	0.28 m3 45.0	基 F_L10cmま 機械転圧(砂 0.45 m3	で り) 0.8	0.28	管外周 単粒度砕石 0.45	0.8	0.28	カ鉄筋コンク 砕 石 0.45	リート管 : 0.8 m3	0.28m3 積込 4tDT m3 37.2 40 ※ 残土I	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3 1.7	(As) 0.80m3 積込 10tDT m3	(取付管 0.45m3 積込 10tDT	部As) 0.80m3 積込 10tDT	ガラ(0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	表示 シート (ダブル) m 123.32	表示 シート (400mm) m 1.67	表示 テーフ (300mr m 1.6
径・管種	管上 0.28 m3 23.7 20	10~30cm 発生土 0.45 m3	の間 0.8	砕石 0.28	0.28 m3 45.0	基 F_L10cmま 機械転圧(砂 0.45 m3	で り) 0.8	0.28	管外周 単粒度砕石 0.45	0.8	0.28	カ鉄筋コンク 砕 石 0.45	リート管 : 0.8 m3	0.28m3 積込 4tDT m3 37.2 40 ※ 残土I	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3 1.7	(As) 0.80m3 積込 10tDT m3	(取付管 0.45m3 積込 10tDT	部As) 0.80m3 積込 10tDT	ガラ(0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	表示 シート (ダブル) m 123.32	表示 シート (400mm) m 1.67	表示 テーフ (300mr m 1.6
径・管種	管上 0.28 m3 23.7 20	10~30cm 発生土 0.45 m3	の間 0.8	砕石 0.28	0.28 m3 45.0	基 F_L10cmま 機械転圧(砂 0.45 m3	で り) 0.8	0.28	管外周 単粒度砕石 0.45	0.8	0.28	カ鉄筋コンク 砕 石 0.45	リート管 : 0.8 m3	0.28m3 積込 4tDT m3 37.2 40 ※ 残土I	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3 1.7	(As) 0.80m3 積込 10tDT m3	(取付管 0.45m3 積込 10tDT	部As) 0.80m3 積込 10tDT	ガラ(0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	0.45m3 積込 10tDT	0.80m3 積込 10tDT	表示 シート (ダブル) m 123.32	表示 シート (400mm) m 1.67	表示 テープ (300mm m 1.6

	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°			

※ 数量の内()は国道部夜間施工

管渠材料計算書 1

D7瑨(北北)(山本) ㅜ더

																R7	環状北線	<u> </u>	<u> </u>				
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
2118-1-1	VU	200	2118-1-1	2118-1-2	1号-1号	50.00	0.90		49.10	49.10	12.3	2											
2118-1-2	VP	200	2118-1-2	2118-1-3	1号-1号	23.00	0.90		22.10	22.10	5.5	2											
2118-1-3	VU	200	2118-1-3	2118-1-4	1号-1号	40.20	0.90		39.30	39.30	9.8	2											
2118-1-4	VU	200	2118-1-4	+13.8	1号-無し	13.80	0.45		13.35	13.35	3.3	1											
+13.8	VU	200	+13.8	2118-1-5	無し-1号	2.20	0.45		1.75	1.75	0.4	1	国道	部夜間旅	ēΤ								
2118-1-1	VU撤去	200	2118-1-1	既2118-3	1号-1号	20.80	0.90		19.90														
既2118-3	VU撤去	200	既2118-3	新2118-3	1号-1号	17.00	0.90		16.10														
																							<u> </u>
小計						167.00			161.60	125.60	31.3												<u> </u>
合計 1P						167.00			161.60	125.60	31.3	8											

管渠土工計算書

1P

1 -1 R7環状北線(山寺) 工区 上流側 機械掘削 リブ管用 土 被り 掘削深 舗装 取壊 管 基 礎 (管上10cm, 但LHPは支承角以下) 管 管 平 基 平 基 基礎 人 下 種 表 掘削土量 人 砂基礎 砕石基礎(再生) 砕石基礎 路 渠 礎 礎 孔 BH BH BH 孔 礎 断 BH BH ВН BH BH ВН BH BH 番 延 延 流 径 厚 別 厚 種 減 延 面 0.45 均 均 大 0.28 0.45 8.0 0.28 0.45 0.8 0.28 0.45 8.0 0.28 8.0 뮥 長 長 長 長 積 別 m m m m m m 1号-1号 2118-1-1 50.00 49.10 1.63 2.01 1.82 0.216 0.1 2.134 2.321 未舗装 0.95 101.4 1.05 48.95 0.359 17.6 2118-1-2 23.00 22.10 2.02 2.03 2.02 0.216 0.1 2.336 2.341 未舗装 0.95 51.0 1号-1号 1.05 21.95 0.359 7.9 2118-1-3 40.20 39.30 2.04 2.31 2.17 0.216 0.1 2.487 2.622 未舗装 0.95 95.0 1号-1号 1.05 39.15 0.359 14.1 13.80 13.35 2.32 1.82 2.07 0.216 0.1 2.385 2.632 未舗装 0.95 31.3 1号-無し 0.53 13.27 0.359 2118-1-4 4.8 +13.8 2.20 1.75 2.32 1.82 2.07 0.216 0.1 2.385 2.632 国道 0.10 0.95 4.8 無し-1号 0.53 1.67 0.359 0.6 国道部夜間施工 20.80 19.90 1.62 1.66 1.64 0.216 1.856 1.876 市B 0.04 0.95 35.9 1号-1号 1.05 2118-1-1 1号-1号 既2118-3 17.00 16.10 1.67 1.66 1.67 0.216 1.881 1.886 市B 0.04 0.95 29.7 1.05 小計 167.00 161.60 349.1 124.99 45.0 合計 167.00 161.60 349.1 124.99 45.0

D7提供业组(山寺) 工区

																							R7	環状北紅	泉(山寺)	<u></u>	
上流側			=	L 被り			掘	削深		舗装	取壊	管基	基礎(管	上~300	m)	舗装			埋	戻	L	エ		残	土 処	理	
人	管	管	上	下	平	管	基	平	最	種	表	良	質発生	土	砕石	表層	埋		砕 石	Ī		発生土	-		発生士	<u>:</u>	床
孔	路	渠				外	礎				層	ВН	ВН	ВН	ВН	+	戻	вн	ВН	вн	ВН	вн	ВН	ВН	ВН	ВН	な
番	延	延	流	流	均	径	厚	均	大	別	厚	0.28	0.45	0.8	0.28	路盤	厚	0.28	0.45	0.8	0.28	0.45	0.8	0.28	0.45	0.8	b
号	長	長																									し
	m	m	m	m	m	m	m	m	m																		
2118-1-1	50.00	49.10	1.63	2.01	1.82	0.216	0.1	2.134	2.321	未舗装		9.3					1.52				72.2			10.8			47.5
2118-1-2	23.00	22.10	2.02	2.03	2.02	0.216	0.1	2.336	2.341	未舗装		4.2					1.72				37.6			4.6			21.9
2118-1-3	40.20	39.30	2.04	2.31	2.17	0.216	0.1	2.487	2.622	未舗装		7.4					1.87				71.4			7.4			38.2
2118-1-4	13.80	13.35	2.32	1.82	2.07	0.216	0.1	2.385	2.632	未舗装		2.5					1.77				23.2			2.7			13.1
+13.8	2.20	1.75	2.32	1.82	2.07	0.216	0.1	2.385	2.632	国道	0.10	0.3	国道	部夜間旅	ħΙ	0.20	1.57	2.1			1.2			3.1			2.1
2118-1-1	20.80	19.90	1.62	1.66	1.64	0.216		1.856	1.876	市B	0.04					0.44	1.42				28.0			4.8			19.8
既2118-3	17.00	16.10	1.67	1.66	1.67	0.216		1.881	1.886	市B	0.04					0.44	1.44				23.3			3.8			16.2
小計	167.00	161.60										23.7						2.1			256.9			37.2			158.8
合計	167.00	161.60										23.7						2.1			256.9			37.2			158.8
1P																											

管渠土留工計算書 1

R7環状北線(山寺) 工区

																			R7環状』	<u> </u>	エ区	
上流側			TV	掘削	深							建て	込簡易土	留工								
人	管	管	カメラ	平	最	掘																
孔	路	渠	調査			削	H= 2	2.00	H=	2.50	H=	:	H=		H=		H=		H=		H=	
番	延	延	延	均	大	幅	W= 0	0.95	W=	0.95	W=	:	W=		W=		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																	
2118-1-1	50.00	49.10	49.10	2.13	2.32	0.95			50.0	106.7												
2118-1-2	23.00	22.10	22.10	2.34	2.34	0.95			23.0	53.7												
2118-1-3	40.20	39.30	39.30	2.49	2.62	0.95			40.2	100.0												
2118-1-4	13.80	13.35	13.35	2.39	2.63	0.95			13.8	32.9												
+13.8	2.20	1.75	1.75	2.39	2.63	0.95			2.2	5.2	国道	部夜間施二										
2118-1-1	20.80	19.90		1.86	1.88	0.95	20.8	38.6														
既2118-3	17.00	16.10		1.88	1.89	0.95	17.0	32.0														
合計	167.00	161.60	125.60				37.8	70.6	129.2	298.5												
平均 H							1.87		2.31									1		I		

1号 組立てマンホール集計表

材 料 表

底		< f	本 ブ ロ	ック						直		壁					:	斜 星	<u> </u>	誀	整 ツ	゚゚゚゚゚゙゙	金	具	Í	失 蓋	Li Mil
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	Т8
	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
6(1)			2	2(1)	2												1	2(1)	3		6(1)	1	2(1)	7(1)	1(1)	5	

据付エ

人 孔 深

ブロック据付エ

m

1.200 ~ 3.000 m 6(1) ヶ所

3.001 ~ 4.000 m ヶ所

平均マンホール深

底	部	I

箇所数 6(1) 箇所 インバートエ 6(1) 箇所 既設マンホール 箇所 インバートエ

無収縮モルタル

一		
調整高計		298 mm
	(i)	
#調整高計		298 mm
	(ii)	
使用分 合計		cm
	(i – ii)	

削 孔 工

副管

	管 種	管 径	削子	L数
l			実施	計画
	VU	200	5(1)	

※ VPも同一とする

		大心	
VU	200	5(1)	

※ 数量の内()は国道部夜間施工

人孔	種別					1号マ	ンホー	ル			
	 管径			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
以上	未満	10	- 11	20	21	30	10	- 11	20	21	30
0.6	1.0										
1.0	1.5										
1.5	2.0										
2.0	2.5										
2.5	3.0										
3.0	3.8										
3.8	6.0										
箇所	数計										
0.6	1.0										
1.0	1.5										
1.5	2.0										
2.0	2.5										
2.5	3.0										
3.0	3.8										
3.8	6.0										
落差	差計										

2-1-1

管記号		舗装	流出	· 管			流入管	5			1	副	管			タ	調							ブ		**/	ク	硩						1	調整		ふた	受枠	т—
	マンホール深	高調	ディア 管径(mm)	管種		管種		落差	計画	削		管種	落差	計画	削	イプ	調整高	底板		〈4	「フ゛ロック				直	壁		枳	á	料 壁		調整	ミリング		vn ==	金具	۵۰/۰	.X1+	
マンホール 番号	mm	整値 mm	管底高	種	管径 mm		管底高 m	mm		孔 箇所	管径 mm	種	差 mm	画	削 孔 箇所	プ	高 mm	底板 P PB 個 個	60 個	90 個	120 1 個	150 1 個 1	图	30 億個	50 90 固 個	120 個	150 個	180 個	30 個	45 個	60 個	1 (E	ミリング 0 固	15 個	25 個	45 個	T25 T	14 T8 個 個	備考
2118	1738		200	VU	200	VU	640.972	10)	1							#																						
-1-1	(1908)	640.962														48	1			1									1			1		1	1		1	インパート有
2118	2313	,	200	VP	200	VU	640.787	10)	1							#																						
-1-2	(2483)	640.777														73	1					1						1				2			2		1	インバート有
42118	0500)	200	VU	200	VP	640.697	10)	1							.,,																						
-1-3	2523 (2693)	640.687														# 33	1					1								1			1		1		1	インパート有
2118	()	200	VU	200	VU	640.546	10)	1																													
-1-4	2184)	640.536														# 44	1				1									1		1			1		1	インパート有
2118)	200	VU	200	VU	640.480	30)	1																													
-1-5	2060)	640.450				国道	部夜間	加工	 							# 70	1				1								1			1		1	1	1		インパート有
2118	1870)	200	VU													#																						
-3	(2040)	640.830														30	1			1										1		1			1		1	インバート有
		,																																					
	()																																					
	(,																																					
	()																																					
		,																																					
	()																																					
	\	,																																					
	()																																					
小計	\	,								5							298	6			2	2	2						1	2	3		6	1	2	7	1	5	
合計										5							298	6			2	2	2						1	2	3		6	1	2	7	1	5	1号

※…"#"表示は流動性無収縮モルタルを使わない

公共ます・取付管(φ150) 材料 集計表

	公共ま	すφ200	蓋(⊅200用	公共ま	す ϕ 300	蓋(⊅300用	PE直管il	PE直管 ii		<u> </u>	Σ管 φ3	00		片受直管	自在	支 管	カラー	R7環状 ¹ 90°	<u>と線(山寺)</u> 可とう	工区 自在異径
	横型個	縦型 個	塩ビ 個	保護鉄 個	横型個	マルチ 個	塩ビ 個	保護鉄 個	φ200 m	φ150 m	1.5 m 個	1.8 m 個	2.1 m 個	2.4 m 個	2.7 m 個	φ150 m	曲管個	個	個	曲管個	継手個	ソケット 個
①-1計算書		1	1						0.75	0.08						2.73	1	1		1		
①-2計算書																						
①-3計算書																						
合計 (個·m)		1	1						0.75	0.08						2.73	1	1		1		
最終値		1	1						0.75	0.08						0.7 本	1	1		1		

ます平均H 1.40

取付管(ф 150) 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	713.2	1,100	4	1	11-1-11-11-11-11-11-11-11-11-11-11-11-1	-1-80-20		200		12 172	1	1 箇所
取付管延長 Ave(ii)	m				3.00							3.00	3.0 m
合計(i×ii)	m				3.00							3.00	3.0 m
a.掘削土量	m3				4.88							4.88	5 m3
c.砕石埋め戻し	m3												m3
d-1.残土処理工(ガラ)	m3				0.07							0.07	0.1 m3
d-2.残土処理工(土)	m3				1.19							1.19	1 m3
e-2.発生土埋め戻し	m3				2.70							2.70	3 m3
f.床均し工	m2				2.25							2.25	2 m2
g.土留工	m												m
e-1.発生土埋め戻し (管上10~30cmの間)	m3				0.62							0.62	0.6 m3
h.砂基礎工	m3				0.88							0.88	0.9 m3
土留工平均掘削深(m) (H1+H2)/2	m												m

① - 1 公共ます・取付管材料計算書

R7環状北線(山寺) 工区

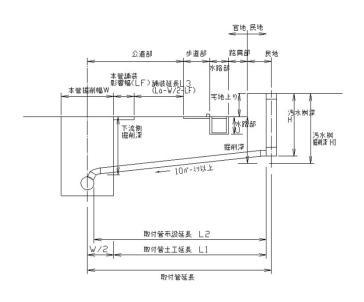
						I _																					R	7環状北	線(山寺) 工区
			公共			取			ま	す	材	料												管材	料				
氏名	上流側	左	ます深	604 Till.	/## + *	付	ますイン	ンバート	蓋	φ 200	ます	φ 300	蓋	φ 300	取付管	(立上管)			管 φ3		0.10	0.70	片受		+ **		일) 90°		う 異径 (同:
	マンホールNo	右			備考	管径	横型 個	縦型 個	塩E 個	保護鉄 個	横型	マルチ 個	塩ヒ 個	保護鉃			立官	1.50 個	1.80	2.10 個	2.40 個	2.70		田官個	文官 個			智 継手 個	・ソケット (有 個
①宅	2118-3	右	n 90	0.50		1至 150		100			10	1101	10	10	3 00	m 0.75		10	119	10	10	119	m 2.73					1 10	10
J-E	2110 3	711	0.30	0.50		130			'						3.00	0.73							2.75	'	'		00	•	
言	†							1	1						3.00	0.75							2.73	1	1	0	80	1	
	b 100					箇所																							
M	ν 100																												
内口	b 150					1		1	1						3.00	0.75							2.73	1	1	0	08	1	

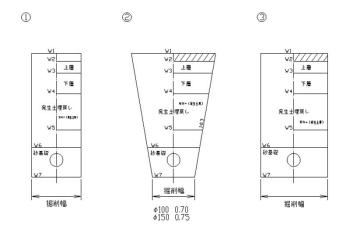
②-1 取付管布設延長算出根拠

																						R7	環状北線	(山寺)	ᆚ	
		取			取付	延長			本管	本管舗装	;	汚水桝深		汚水桝	宅地	下流側	①計算書	取	付管布	設			平均		掘削断面	Ī
氏名		付	公道部	歩道部			路肩部	陪妣另		影響幅								布設延長	十丁延長	舗装	カッター	舗装延長			1 <h< th=""><th></th></h<>	
	上流側	管	La	Lb	Lc	Lch	Ld	Le	の1/2	Lf	Н	縦型h	소타	H1			延長(C)		L1	種別	延長	L3	A=(H1			
	マンホールNo	径		m																作主力リ			+H2)/2	(1)	2	3
			m		m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m	m		m	m		<u>U</u>		
	2118-3	150	1.20		0.40	0.35	0.40	1.00			0.90	0.50	1.40	1.50	0.50	1.03	3.00	2.73	3.00	市B	2.40	1.20	1.27		1	
計	<u> </u> -		1.20		0.40	0.35	0.80	1.00							0.50	1.03	3.00	2.73	3.00		2.40	1 20	1.27		2	
	100	箇所	1.20		5.10	3.50	3.00								5.00	1.00	5.50	,5	3.00		2.70	1.20	7.27			
																							,			
内々	150	1	1.20		0.40	0.35	0.40	1.00							0.50	1.03	3.00	2.73	3.00		2.40	1.20	1.27		1	

③150 -1 ϕ 150 取付管土工&舗装数量算出根拠

																			R7環状北 掘 削		工区	
取付管	箇所数	公道部	歩道部	水路部L	水路部口	路戸部	民地部	掘削巾	影響幅	宅地	取付等	布設矿厂	土工延長	ħνγ4—	舗装延長	平均	1		2 2	1201 1月1	3	
150	回川奴	La m	Lb m	Lc m	Lch m	Ld m	Le m	の1/2 m	Lf m		延長(C) m		上工座区 L1 m	延長 m	L3 m		箇所数	平均 掘削深	箇所数	平均 掘削深	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 平均値																						
市B舗装 仮復旧	1	1.20		0.40	0.35	0.40	1.00			0.50	3.00	2.73	3.00	2.40	1.20	1.27			1	1.27		
平均値		1.20		0.40	0.35	0.40	1.00			0.50	3.00	2.73	3.00	2.40	1.20	1.27				1.27		
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																						
計	1	1.20		0.40	0.35	0.40	1.00			0.50	3.00	2.73	3.00	2.40	1.20	1.27			1	1.27		





	(5 150	取付	管土	工&舗	装数量	算出	根拠												箇所当	IJ
	箇所数	公道部		水路部L					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																					
市B舗装 仮復旧	1	1.20		0.40	0.35	0.40	1.00			0.50	3.00	2.73	3.00	2.40	1.20			1	1.27		
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	πΑ	市B全	市B仮	市C。	未舗装	国道	農道	歩道	砂利道
平均											平均										
掘削深											掘削深										
W 1											W 1										
~w 7											~W 7										
WH											wн										

2	県道	市A	市B全	市B仮	市C。	未舗装	国道	農道	歩道	砂利:
平均 掘削深				1.27						
W 1				1.51						
W 2				1.49						
W 3				1.07						
W 4				1.45						
W 5				1.09						
W 6				0.97						
W 7				0.75						
WH				0.27						

	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R7環状北線(山寺) 工区

伊那市役所

⑥取付管十丁計算畫 1/1

取付管径 Ø 150 市B舗装(仮復旧)

R7環状北線(山寺) 工区

1 取付管平均銀削深(A) 1.27 1	⑥ 取 付 官 土	工計算書 1/1 市B舗装(仮復旧)			A<1.00	1.00≦A<	1.50≦ <i>A</i>
2.取付管理例幅 (B)						1	
2.取付管理例幅 (B)	1 取付管平均掘削深(A)				+	1 27	
3)取付管延長 (C)						1.27	
3.取付管廷長 (C) La+Lb+Lc+Ld+Le 3.00	2.取付管掘削幅 (B)	(W1+W7)/2				1.13	
4取付管土工延長 (L1) 3.00 3.0		③W1 W7=0.90					
A)*(B)*(公道部La—本管照削幅1/2) - (d1)	3.取付管延長(C)	La+Lb+Lc+Ld+Le				3.00	
①②③(1.20-0.00)	4.取付管土工延長 (L1)					3.00	
a.据削土量 (A) * (B) * 水路部Lc - (Lc*Lch*LcB) ②LcB = 1.30 水路部 0.40 0.39 (A) * (B) * 水路部Lc - (Lc*Lch*LcB) ②LcB = 1.30 水路部 0.40 0.57 (A) * (B) * 路肩部Ld 路肩部 0.40 0.57 (A) * (民地部掘削幅) * 民地部掘削幅(- (民地部掘削上幅 = 1.81 民地部 1.00 2.27 c.碎石埋め戻し ③2(火州+(W3+W5)/2*(La-W/2) 公道部 1.20 1.20 d1.残土処理工(ガラ) (W1+W2b)/2*(M3+W5)/2*(La-W/2) ②W1 = 1.51 公道部 1.20 0.07 d2.残土処理工(土) a - (e1 + e2) / 0.9 ②W2c= 2.55 公道部 1.20 0.07 d2.残土処理工(土) a - (e1 + e2) / 0.9 ①W1+0.00 ②W4c= 2.55 近部 1.20 0.41 d2.発生土埋め戻し (A1-0.565-歩道舗装取)*(W4c)*(W1+W5)/2*(La-W/2) ①W1+0.00 ②W4c= 2.55 近面 1.00 0.07 (A1-0.565-歩道舗装厚)*(W4c)*(W1+W5)/2*Lc ②LGB = 1.30 上a 20 0.40 1.0 0.0 0.07 0.07 0.07 0.07 0.07 0.07 0.07 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 0.0 <				1.20		1.65	
A							
(A) * (B) * 水路部Lc - (Lc*Lch*LcB) ②LcB = 1.30 水路部 0.40 0.39 Lch = 0.35 Lc	- 福州十皇	(A) * (B) * 莎追部Lb = (d1)					
Lch = 0.35 Lc	a.掘削工里	(Δ) * (B) * 水路部 c = (I c*I ch*I cB) ②I cB = 130		0.40		N 30	
(A) * (B) * 路肩部Ld				0.40		0.09	
(A)*(民地部掘削幅)*民地部Le ②民地部掘削上幅 = 1.81				0.40		0.57	
c.枠石埋め戻し ②民地部掘削幅=(民地部掘削上幅+W7)/2 宅地上がり0.50 Le 人道部 1.20 は、砂井*(W3-Wh5)/2*(La-W/2) 公道部 1.20 3・・WH*(W3-Wh5)/2*(La-W/2) 公道部 1.20 0.07 は、井処理工(ガラ) (W1+W2b)/2*端接延長L3*舗装取壊厚 L3= 1.20 t= 0.04 (2W2b= 1.49 (W1+W2c)/2*歩道部延長Lb*歩道舗装取壊厚 (W1+W2c)/2*歩道部延長Lb*歩道舗装取壊厚 (W1+W2c)/2*歩道部延長Lb*歩道舗装取壊厚 (WH-1.15)*(W4+W5)/2*(La-W/2) ① WH=0.00 (2WH= 0.27) (2W1b= 0.27)							
		(A) * (民地部掘削幅) *民地部Le ②民地部掘削上幅 = 1.81	民地部	1.00		2.27	
③・・WH+(W3-WH/2*0.6)*(La-W/2) (W1+W2b)/2*舗装延長L3*舗装取壊厚 ②W1 = 1.51 公道部 1.20 0.07 U3		②民地部掘削幅=(民地部掘削上幅+W7)/2 宅地上がり0.50	Le				
Minument	c.砕石埋め戻し		公道部	1.20			
L3 = 1.20							
(W1+W2c)/2*歩道部延長Lb*歩道舗装取壊厚 ②W1 = 1.51 歩道部 t = 0.03 ②W2c= 2.55 d2.残土処理工(土) a - (e1 + e2) / 0.9	4 TH hn TH / L'- \		公直部	1.20			
t= 0.03 ②W2c= 2.55 d2.残土処理工(土) a - (e1 + e2) / 0.9 WH*(W4+W5)/2*(La-W/2) ① WH=0.00 ②WH= 0.27 公道部 1.20 La (WH-1.15)*(W4+W5)/2*Lb ②W4c = 2.55 歩道部 Lb (A1-0.565-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc ②LcB = 1.30 水路部 0.40 Lc 路肩部 0.40 (A2-WH5)*(W1+W5)/2*Le 民地部 1.00 1.75 Le (W7)*L1 e1.発生土埋め戻し 管上10~30cmの間 (W5+W6)/2 * L1 0.62	d1.残工処理工(カフ)	9	1下,呆 41			0.07	
d2.残土処理工(土) a - (e1 + e2) / 0.9 1.19 1.19			少坦印				
### WH*(W4+W5)/2*(La-W/2) ① WH=0.00 ②WH=0.27 公道部 1.20 La 歩道部 Lb 歩道部 Lb 水路部 0.40 Lc 路肩部 0.40 Lc 医地部 1.00 Lc 医地部 1.00 Lc 医地部 1.00 Lc 医土留工 L1	d2 残十処理丁(十)					1 19	
e2.発生土埋め戻し (WH-1.15)*(W4+W5)/2*(La-W/2) 国県農道 ③WH=0.00 (A-0.565-歩道舗装厚)*(W4c+W5)/2*Lb ②W4c = 2.55 歩道部 Lb (A1-0.565-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc ②LcB = 1.30 水路部 0.40 Lc 路肩部 0.40 Ld 保2-WH5)*(W1+W5)/2*Le 民地部 1.00 1.75 Le に 第二年 1.00 1.75 Le に 第三年 1.00 1.75 Le に 第三年 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.0	42./XIX-Z-II	u (01 · 32 / / 0.0				1.10	
e2.発生土埋め戻し (A-0.565-歩道舗装厚)*(W4c+W5)/2*Lb ②W4c = 2.55 歩道部 Lb		WH*(W4+W5)/2*(La-W/2)	公道部	1.20		0.41	
e2.発生土埋め戻し (A1-0.565-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc ②LcB = 1.30 水路部 0.40 Lc 路肩部 0.40 Ld 民地部 1.00 1.75 Le 1.発生土埋め戻し 管上10~30cmの間 (W5+W6)/2 * L1 0.62 で 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.00 1.		(WH-1.15)*(W4+W5)/2*(La-W/2) 国県農道 ③WH=0.00	La				
(A1-0.565-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc ②LcB = 1.30 水路部 0.40 Lc 路肩部 0.40 Ld 医地部 1.00 1.75 Le に 以7)*L1 2.25 [・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・		(A-0.565-歩道舗装厚)*(W4c+W5)/2*Lb ②W4c = 2.55	歩道部				
La La B肩部 0.40 0.37 Ld R地部 1.00 1.75 Le R	e2.発生土埋め戻し	_					
(A1-WH5)*(W1+W5)/2*Ld 路肩部 し.40 Ld 0.37 Ld (A2-WH5)*(W1+W5)/2*Le 民地部 1.00 Le 1.75 Le f.床均し工 (W7)*L1 2.25 g.土留工 L1		(A1-0.565-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc		0.40		0.17	
(A2-WH5)*(W1+W5)/2*Le Ld 民地部 1.00 1.75 f.床均し工 (W7)*L1 2.25 g.土留工 L1 e1.発生土埋め戻し 管上10~30cmの間 (W5+W6)/2 * L1 0.62		/ A 1 - MILIE\-\/ME\-/ME\-/ME		0.40	-	0.07	
(A2-WH5)*(W1+W5)/2*Le 民地部 1.00 Le 1.75 Le f.床均し工 (W7)*L1 2.25 g.土留工 L1		(AT-WH5)*(WT+W5)/ 2*Ld		0.40		0.37	
f.床均し工 (W7)*L1 2.25 g.土留工 L1 e1.発生土埋め戻し 管上10~30cmの間 (W5+W6)/2 * L1 0.62		(Δ2-WH5)*(W1+W5)/2*I Δ		1.00	1	1 75	
f.床均し工 (W7)*L1 2.25 g.土留工 L1 e1.発生土埋め戻し 管上10~30cmの間 (W5+W6)/2 * L1 0.62		(AZ WIO)*(WT WO)/ Z**Le		1.00		1.75	
e1.発生土埋め戻し (W5+W6)/2 * L1 0.62 管上10~30cmの間	f.床均し工	(W7)*L1				2.25	
管上10~30cmの間	g.土留工	L1					
						0.62	
						0.88	

	1		2		3		
A<1	.00	1.00≦.	A<1.50	1.50	eA≧	合計	
1ヶ所当		1ヶ所当	1	1ヶ所当		1	箇所
小計		小計		小計			
		4.88	4.88			4.88	m3
							m3
		0.07	0.07			0.07	m3
		1.19	1.19			1.19	m3
		2.70	2.70			2.70	m3
			2.25			2.25	m2
							m
			0.62			0.62	m3
			0.88			0.88	m3

舗装復旧集計表[総括表]

本管分				R7環状北線(山寺) 工区
	结壮和解于	主展工	L B T	て展す

舎	献装切断コ	Г				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	砂利道
t=5cm	t=10cm	t=20cm					仮復旧	本復旧						仮復旧	本復旧					歩道	
75.6	4.4		38.1		2.1		36.0					2.1		36.0					36.0		

取付管分	\											
φ100 公道部												
φ100 歩道部												
φ150 公道部	2.40		1.80			1.80			1.54		1.51	
φ150 ± × ± m			·									

		舗装切断	工(m)	アスス [*] ナエ (m2)	
	As5cm	As10cm	Co20cm	(m2)	
				(t=2cm)	
合計	78.00	4.40		39.90	
最終値	78	4		40	
		1	1	0.8	(m3)

溶着

			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=15cm)	(t=12cm)	(t=11cm)	(t=10cm)	(t=15cm)	(t=15cm)	(t=30cm)	(t=30cm)	(t=32cm)	(t=10cm)
2.10			37.80					2.10		37.54					37.51		
2			38					2		38					38		
0.2			2				(ガラ処分))									

※ 国道部は夜間施工

白線工 数量 集計表

		$\sim \pm \sim$									
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		

	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)
^°イント	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 1

							舗	装取	文 壊			残土	.処分			舗装切	新	県道	舗装	ř	ħΑ舗∜	装			市B쇪	献装			市Co	舗装	国道	舗装	農道	舗装	歩:	道(国·県)	砂利	ア
管	輔	管	最大	掘	舗装	表		۱s		on	As:	ガラ		ガラ	As	As	Con	仮復			仮復IE	3	仮	復旧			本復旧	l	本復		仮復			包旧		本復旧		ス
渠	装	路	掘	削	取壊	層	ВН	ВН	ВН	ВН	ВН	ВН	ВН		t=5cm	t=10cn	t=20cm		路				表 _							路	表	路	表	路	表	上層 下層	勇 路	ズ
番	種	延	削	幅	復旧	厚	0.45	0.8	0.45	0.8	0.45		0.45	0.8	以	以	以	層	盤			路盤					路盤		層	盤	層	盤	層	盤	層	路盤 路盤		ナ
号	別	長	深		幅										下	下	下	I	ェ	I	I	I		I		I	エ	I	I	I	I	エ	I	エ	エ	エエ		I
		m																																				
2118-1	未舗装	50.00	2.32	0.95																																		
2118-1	未舗装	23.00	2.34	0.95																																		
2118-1	未舗装	40.20	2.62	0.95																																		
2118-1	未舗装	13.80	2.63	0.95																																		
2118-1	国道	2.20	2.63	0.95	0.95	0.10	2.1				0.2					4.4		国道	道部夜	間施コ	E										2.1	2.1						2.1
2118	市B	20.80	1.88	0.95	0.95	0.04	19.8				0.8				41.6								19.8	19.8	19.8													19.8
2118	市B	17.00	1.89	0.95	0.95	0.04	16.2				0.7				34.0								16.2	16.2	16.2													16.2
. =1																_																						
小計		167.00					38.1				1.7				75.6	4.4							36.0	36.0	36.0						2.1	2.1						38.1
合計		167.00					38.1				1.7				75.6	4.4	+						36.0	36.0	36.0						2.1	2.1						38.1

8取付管舗装復旧計算書 ϕ 150 公共第R7環状北線(山寺) 工区 舗装切断工 県道舗装 ① ② ③ 市B 仮復旧 市Co舗装 ① ② ③ ① ② ③ 国道舗装 ① ② ③ 農道舗装 ① ② ③ 国県道歩道 ① ② ③ 市A舗装 ① ② 市B 全面復旧 砂利道 ① ② As As Con 7727 (1) (2) (3) t=5cm t=10cm t=20cm 箇所数 平均 1.27 舗装延長 1.20 1.20 1.20 舗装切断 2.40 合計 2.40 2.40 表層工 (W1+W2)/2 1.50 W= (W1+W2)/2+0.6A= 1.80 合計 1.80 上層工 (W2+W3)/2 1.28 W= A= 1.54 合計 1.54 下層工 路盤工(砂利道) 1.26 W= (W3+W4)/2 A= 1.51 合計 1.51 アスズナ (W1+W2)/2 1.50 W= A= 1.80 合計 1.80 1.80 舗装延長 舗装切断 合計 表層工 (W1+W2)/2 W= (W1+W2)/2+0.6A= 表層計 合計 上層工 (W2+W3)/2 W= A= 上層計 合計 下層工 (W3+W4)/2 A= 下層計 合計 アスズナ (W1+W2)/2 W= A= 合計

1. 建込簡易土留工 損料算定表

	本管						
管 種	VU 200 撤去	VU 200					
掘削幅(m)	0.95	0.95					
掘削使用機種(BF)	0.28	0.28					
矢 板 長(m) (A)	2.0	2.5					
平均掘削深(m) (B)	1.87	2.31					
締切延長 (m) (C)	37.8	129.2					
1回締切延長(m) (D)	30	30					
対象面積 (m2) (E) (B)×(D)×2⋯※	112.2	138.6					
_{損料日数(日)} (F) 別紙工程表参照	3	17					
損料 (m2日) (G) (E)×(F)	337	2,356					
※…締切延長(0	C)が30m以	下の場合に	t (B)×(C)×2 にた	る	延長(m)	167.0

取付管		R7環状:	北線(山寺)	工区	
/U 150		VU 100			
	'		1	延長(m)	

	全面積	全延長						_	,
本管分	369.14 m ² ÷	167.0 m=	2.21				補正率(転用回数	女)	
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	m ÷	m=							
				167.0 m ÷	30 m =	5 回	1/2 × (5 + 1) =	3
合計	369.14 m ² ÷	167.0 m=	2.21						

最大土留	締切延長	枚	₹	甫正率			本管分	(m2)	取付管分(m2)
使用数量(SF029用) 2.5	m × 30	m ×	2 ×	3 =	450 m2	新設分 348	撤去分 102	合計 450	

建	掘削幅(m)	運搬する 最大矢板長(H)	m	2.5		
込 み	延 長 (m)	1セット当り重量	t	1.46		
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	14.6		
規格	使用長さ(m)	運 搬 重 量	t	14.6		

2. 運搬工算定表

	建込簡易土留工 運搬重量	14.6 t
運	12 t車	1 台
搬	8 t車	台
車	6 t車	台
両	4 t車	1 台
	2 t車	台

廃止管、人孔処理数量計算

- 1, 廃止管 廃止管は、充填材充填と、開削撤去で行う。
 - •充填剤充填(国道路線)

図面より

充填必要延長Lは、

L = 18.55 + + = 18.6 m

必要充填剤体積(VU200)

$$V = \pi \cdot r^2 \cdot L = \pi \times 0.1^2 \times 18.6 = 0.582 = 0.582$$

仕切壁 2 箇所

·開削撤去 (2118路線)

図面より

VU200 (
$$19.9 + 16.1$$
)* $6.572 \text{ kg/m} = 236.59 \text{ kg}$

- 2, 廃止人孔 廃止人孔は、砕石充填と、開削撤去で行う。
 - 砕石充填
 - ・人孔処理方法については、砕石詰めとする。水抜きとして人孔下部側塊にΦ50mm程度の削孔を行う 図面より

測点	種類	人孔深m	H(m)	インバート部	斜壁部	砕石数量(m³)
既設台帳057	1号	2.07	1.17	0.014	0	0.76
_	小口径	0	0.00	0	0	0.00
合計						0.76

ここで

H=人孔深-0.11-0.60-0.10

インバート部 $V=1/2 \cdot \pi \cdot 0.1^2 \cdot 0.9 = 0.014 \text{ m}^3$

斜壁部 $V = \pi \cdot 0.225^2 \cdot 0.6 = 0.095$ m³ $r = (1/2 \cdot 0.3 + 0.45) = 0.225$ m

・ 撤去 台帳010人孔 台帳057人孔

鉄蓋	48 kg	48 kg	鉄合計	96 kg
調整リング100	59 kg	kg	コンクリート	合計
斜壁600	419 kg	419 kg		1819 kg
躯体壁1200	673 kg			
躯体壁1500				
底版	249 kg			

3. 集計

•砕石充填	0.76	m^3
•鉄重量	96	kg
・コンクリート重量	1819	kg
■塩ド重量	237	kg

3, 廃止公共桝、廃止取付管

図面より

·宮下宅元公共桝、取付管(撤去)

撤去

・公共桝 塩ビΦ200 h800 1箇所 VU200*600 0.6 * 6.572 kg/m= 3.94 kg

DR90WY (セキスイのカタログ) 5.465 kg

·取付管 VU150 L=0.5+3.0=3.5m VU150*3500 3.5 * 3.941 kg/m= 13.79 kg

計 23.20 kg

・ルーキー元公共桝、取付管

撤去 0.7*6.572kg/m=4.60kg

·公共桝 塩ビΦ200 h900 1箇所 VU200*700 0.7 * 6.572 kg/m= 4.60 kg

DR90WY (セキスイのカタログ) 5.465 kg

計 10.07 kg

充填

·取付管 VU150 L= 1.4 + 13.0 = 14.4 m

充填材体積

 $V = \pi \cdot r^2 \cdot L = \pi *$ 0.075 ²* 14.4 = 0.254 $\stackrel{.}{=}$ 0.25 m³

集計

塩ビ重量合計: 23.20 + 10.07 = 33.26 kg

充填材体積: 0.25 m³

項	目			110	1
種 別	細別	書	式	数量	単位
廃止人孔	台帳057	W = 2.00 m L = 2.00 m			
		A = 2.00 m * 2.00 m	= 4.00 m2		
舗装切断工	t=10cm	2.00 m * 4 *	1 箇所 = 8.0	8. 0	m
舗装版取壊し工	t=10cm	4.00 m2 1 箇所 =	4.0 m2	4. 0	m2
掘削	斜壁撤去	4.000 m2 * 0.700 m	= 2.80 m3		
	斜壁控除		0.41 m3		
		計	= 2.39 m3	2. 39	m3
蓋撤去				1	箇所
斜壁撤去	取り壊し	$[\{(0.82+1.05)/2\}^2 \times \pi/4 - \{(0.60+0)\}$	$.90)/2$ ² × $\pi/4$]×0.60=	0. 15	m3
埋戻し	砕石	4.000 m2 * 0.500 m	= 2.00 m3	2.00	m3
仮復旧					
上層路盤	t=25cm	4.00 m2 1 箇所 =	4.0 m2	4. 0	m2
表層	t=5cm	4.00 m2 1 箇所 =	4.0 m2	4. 0	m2
舗装殻		4.0 m2 * 0.10 m		0.40	m3

項		± _L		₩. □	床 压
種別	細別	書式		数量	単位
廃止人孔	台帳010				
蓋撤去				1	箇所
取り壊し	調整リンク゛100	$(0.82^2 \times \pi/4 - 0.60^2 \times \pi/4) \times 0.10 =$		0.03	
	斜壁600	$[\{(0.82+1.05)/2\}^2 \times \pi/4 - \{(0.60+0.90)/2\}^2 \times \pi/4] \times 0.$	60=	0. 15	
	躯体ブロック120	$(1.05^2 \times \pi/4 - 0.90^2 \times \pi/4) \times 1.20 =$		0. 28	
	底版	1. $10^2 \times \pi / 4 \times 0.13 =$		0. 12	
	インバート			0.18	
		合計	=	0.75	m3