

伊 那 市 公 共 下 水 道

污水管渠工事

伊那处理区

(工区名: R7環狀北線(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

伊 那 市 役 所 水 道 整 備 課

[illegible]

管 渠 材 料 ・ 土 工 集 計 表 [総括表]

R7環状北線(山寺) 工区

管 路 延 長	管 渠 延 長	TVカメラ 調 査 延 長	床 均 し 工	掘 削 工				埋 戻 し 工									塩 ビ 管 材 料									
				機 械 工				機 械 転 圧 工									VU 200									
				0.28 m3 (小規模)	0.28 m3	0.45 m3	0.80 m3	良 質 土			良質 発 生 土			砕 石			ゴム輪 直管 4.00m 本	可とう 止水継手 本	ゴム輪 直管 4.00m 本	可とう 止水継手 本	ゴム輪 直管 4.00m 本	可とう 止水継手 本	ゴム輪 直管 4.00m 本	可とう 止水継手 本	ゴム輪 直管 4.00m 本	可とう 止水継手 本
								0.28	0.45	0.80	0.28	0.45	0.80	0.28	0.45	0.80										
				m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3	m3										
	167.00	161.60	125.60	158.8		349.1					256.9			2.1			31.3(0.4)	8(1)								
最終値	167	162	126	160		350					260			2.1			31.0	8								

管径・管種別内訳

VU 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)		
VU継ぎ 200	37.80	36.00		36.0		65.6					51.3					

HP 管 材 料					
種管 直管 2.00m 本	種管 半管 1.00m 本	可とう 止水継手 本	種管 直管 2.43m 本	種管 半管 1.20m 本	可とう 止水継手 本

最終値	基 礎 工												残 土 処 分 工										埋設管 表示 シート (ダブル) m	埋設管 表示 シート (400mm) m	埋設管 表示 テープ (300mm) m				
	硬 質 塩 化 ビ ニ ル 管						リブ管			遠心力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)							
	管上10～30cmの間				管上10cmまで 機械転圧(砂)		管外周 単粒度砕石		砕 石				0.28m3 積込 4tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3	0.80m3 積込 10tDT m3	0.45m3 積込 10tDT m3				0.80m3 積込 10tDT m3			
	発 生 土		砕 石																										
	0.28 m3	0.45 m3	0.8 m3	0.28 m3	0.28 m3	0.45 m3	0.8 m3	0.28 m3	0.45 m3	0.8 m3	0.28 m3	0.45 m3	0.8 m3																
	23.7					45.0								37.2			1.7												
20					45								40			2										123	2	2	

管径・管種別内訳

※ 残土はVU200に一括計上

VU 200	23.7(0.3)				45.0(0.6)								28.6(3.1)											123.32	1.67(1.67)	1.67(1.67)
VU継ぎ 200													8.6			1.7										

HIVP 材料						DCIP(φ150) 材料					
						直管 L=5.0	切管 L=5.0	曲管 45°	継輪	押輪	特殊押輪

※ 数量の内()は国道部夜間施工

管渠材料計算書

1

R7環状北線(山寺) 工区

上流側 人孔 番号	管 種	呼 び 径	マンホール番号		人 孔 種 別	管 路 延 長 m	管体延長控除			VU 200			VU 150			VU 100				VU 75						
							人 孔 内 径 m	本管 VU150 副管用 継手 0.57m/本	管 渠 延 長 m	管 布 設 延 長 m	ゴム 輪 受 口 4.00m	可 とう 継 手 個	管 布 設 延 長 m	ゴム 輪 受 口 4.00m	可 とう 継 手 個	管 布 設 延 長 m	種 直 管 2.00m	種 半 管 1.00m	可 とう 継 手 個	管 布 設 延 長 m	種 直 管 2.43m	種 半 管 1.20m	可 とう 継 手 個			
			上流	下流																						
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	国道部夜間施工													
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																	
小計						167.00			161.60	125.60	31.3	8														
合計 1P						167.00			161.60	125.60	31.3	8														

管渠土工計算書 1-1

R7環状北線(山寺) 工区																												
上流側 人孔 番号	管路 延長 m	管渠 延長 m	土 被 り			掘 削 深				舗装 種 別	取壊 表 層 厚	掘 削 幅	機械掘削			管 基 礎 (管上10cm, 但しHPIは支承角以下)						リブ管用						
			上 流 m	下 流 m	平 均 m	管 外 径 m	基 礎 厚 m	平 均 m	最 大 m				掘 削 土 量			人 孔 種 別	基 礎 減 長	基 礎 延 長	基礎 断 面 積	砂 基 礎			碎石基礎(再生)			碎石基礎		
													BH 0.28	BH 0.45	BH 0.8					BH 0.28	BH 0.45	BH 0.8	BH 0.28	BH 0.45	BH 0.8	BH 0.28	BH 0.45	BH 0.8
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号-1号	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								
2118-1-4	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	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							
2118-1-1	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											
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号-1号	1.05											
小計	167.00	161.60											349.1					124.99		45.0								
合計 1P	167.00	161.60											349.1					124.99		45.0								

管 渠 土 工 計 算 書 1-2

R7環状北線(山寺) 工区

上流側 人 孔 番 号	管 路 延 長 m	管 渠 延 長 m	土 被 り			掘 削 深				舗装 種 別	取壊 表 層 厚	管基礎(管上～30cm)				舗装 表層 + 路盤	埋 戻 し 工						残 土 処 理			床 な ら し	
			上 流 m	下 流 m	平 均 m	管 外 径 m	基 礎 厚 m	平 均 m	最 大 m			良質発生土		碎石	埋 戻 厚		砕 石			発 生 土			発 生 土				
												BH 0.28	BH 0.45	BH 0.8			BH 0.28	BH 0.28	BH 0.45	BH 0.8	BH 0.28	BH 0.45	BH 0.8				
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	国道部夜間施工			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 1P	167.00	161.60										23.7						2.1			256.9			37.2			158.8

管渠土留工計算書

1

R7環状北線(山寺)工区

上流側 人孔 番号	管 路 延 長 m	管 渠 延 長 m	TV カメラ 調査 延 長	掘 削 深		掘 削 幅	建て込簡易土留工															
				平 均 m	最 大 m		H= 2.00 W= 0.95		H= 2.50 W= 0.95		H= W=		H= W=		H= W=		H= W=		H= W=		H= W=	
							L	A	L	A	L	A	L	A	L	A	L	A	L	A	L	A
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	国道部夜間施工											
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号 組立てマンホール集計表
材 料 表

底版	く 体 ブ ロ ッ ク							直 壁							踊り	斜 壁			調 整 リンガ			金 具		鉄 蓋		
	60 個	90 個	120 個	150 個	180 個	210 個	240 個	30 個	60 個	90 個	120 個	150 個	180 個	210 個	240 個	30 個	45 個	60 個	5 個	10 個	15 個	25 個	45 個	T25 個	T14 個	T8 個
6(1)			2	2(1)	2												1	2(1)	3		6(1)	1	2(1)	7(1)	1(1)	5

据 付 工

人 孔 深	ブロック据付工
1.200 ～ 3.000 m	6(1) ケ所
3.001 ～ 4.000 m	ヶ所
平均マンホール深	m

底 部 工

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

無収縮モルタル

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

削 孔 工

管 種	管 径	削 孔 数	
		実施	計画
VU	200	5(1)	

※ VPも同一とする

副 管

人孔種別 副管径	1号マンホール									
	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										
落差計										

※ 数量の内()は国道部夜間施工

1号マンホール

組 合 せ 内 訳 書

R7環状北線(山寺) 工区

管記号 マンホール 番号	マンホール深 mm	舗装 高調整 値mm	流 出 管 管径(mm) 管底高 m	管 種	流 入 管				副 管				管 種	管 差 mm	計 画	削 孔 箇所	タイプ	調 整 高 mm	底板		〈体ブロック						ブ ロ ッ ク 類						斜 壁			調整リング		調整 金具		ふた受枠			備 考	
					P 個	PB 個	60 個	90 個	120 個	150 個	180 個	30 個							60 個	90 個	120 個	150 個	180 個	30 個	45 個	60 個	10 個	15 個	25 個	45 個	T25 個	T14 個	T8 個											
2118	1738		200	VU	200	VU	640.972	10		1							# 48	1				1										1	1		1		インバート有							
-1-1	(1908)	()	640.962																																									
2118	2313		200	VP	200	VU	640.787	10		1							# 73	1														1			2		2		1		インバート有			
-1-2	(2483)	()	640.777																																									
42118	2523		200	VU	200	VP	640.697	10		1							# 33	1																		1		1		1		インバート有		
-1-3	(2693)	()	640.687																																									
2118	2184		200	VU	200	VU	640.546	10		1							# 44	1																		1		1		1		インバート有		
-1-4	(2354)	()	640.536																																									
2118	2060		200	VU	200	VU	640.480	30		1							# 70	1																				1		1		1		インバート有
-1-5	(2230)	()	640.450				国道部夜間施工																																					
2118	1870		200	VU													# 30	1					1																	1		1		インバート有
-3	(2040)	()	640.830																																									
	()	()																																										
	()	()																																										
	()	()																																										
	()	()																																										
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 2-2-1

公共ます・取付管(φ150) 材料 集計表

	公共ますφ200		蓋 φ200用		公共ますφ300		蓋 φ300用		PE直管 i	PE直管 ii	立 管 φ300					片受直管	自在	支 管	カラー	90°	可とう	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 (m)		1.40																			

取付管(φ150) 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			1							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.碎石埋め戻し	m3											m3
d-1.残土処理工(カウ)	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

R7環狀北線(山寺) 工区

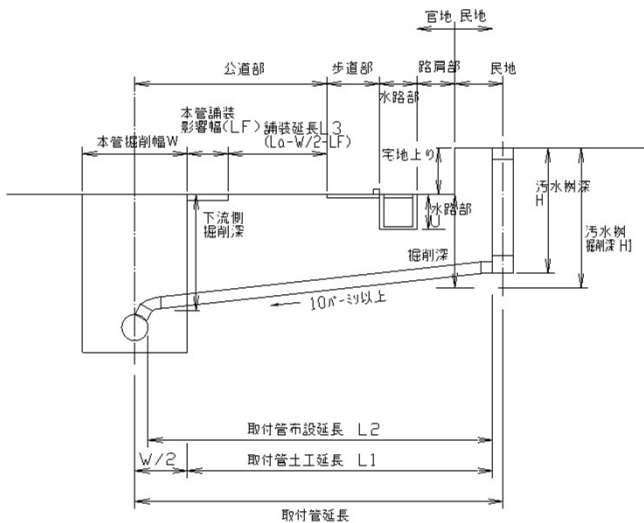
[illegible]

②-1

R7環狀北線(山寺)工区

③150 - 1 ϕ 150 取付管土工 & 舗装数量算出根拠

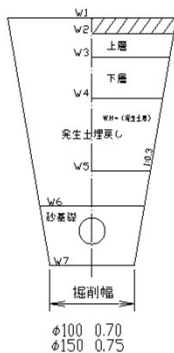
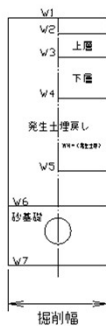
取付管 150	箇所数	公道部 La m	歩道部 Lb m	水路部L Lc m	水路部H Lch m	路肩部 Ld m	民地部 Le m	掘削巾 の1/2 m	影響幅 Lf m	宅地 上がり m	取付管 延長(C) m	布設延長 L2 m	土工延長 L1 m	カッター 延長 m	舗装延長 L3 m	平均 掘削深	R7環状北線(山寺) 工区 掘 削 断 面					
																	①	平均 掘削深	②	平均 掘削深	③	平均 掘削深
																	箇所数		箇所数		箇所数	
県道舗装																						
平均値																						
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		



①

②

③



⑤ 150 取付管土工&舗装数量算出根拠

箇所当り

	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	宅地上がり	取付管延長(C)	布設延長L2	土工延長L1	カッター延長	舗装延長L3	掘削断面					
		La	Lb	Lc	Lch	Ld	Le	の1/2	Lf							①箇所数	平均	②箇所数	平均	③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																					
国県道歩道																					
砂利道																					

①	県道	市A	市B全	市B仮	市Co	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
平均掘削深											平均掘削深										
W 1 ~ W 7											W 1 ~ W 7										
WH											WH										

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				1.27						
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						

	取壊舗装厚	仮復旧舗装厚	本復旧路盤厚	埋戻し	上層	下層
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Co	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 土 工 計 算 書 1/1

取付管径φ150
市B舗装(仮復旧)

①	②	③
A<1.00	1.00≤A<1.50	A

R7環状北線(山寺) 工区

1.取付管平均掘削深(A)				1.27	
2.取付管掘削幅(B)	(W1+W7)/2	①W1 W7=0.70 ③W1 W7=0.90	②W1= 1.51W 7= 0.75	1.13	
3.取付管延長(C)	La+Lb+Lc+Ld+Le			3.00	
4.取付管土工延長(L1)				3.00	
a.掘削土量	(A)*(B)*(公道部La—本管掘削幅1/2) - (d1) ①②③ (1.20-0.00)	公道部 La	1.20	1.65	
	(A) * (B) * 歩道部Lb - (d1)	歩道部 Lb			
	(A) * (B) * 水路部Lc - (Lc*Lch*LcB) ②LcB = 1.30 Lch = 0.35	水路部 Lc	0.40	0.39	
	(A) * (B) * 路肩部Ld	路肩部 Ld	0.40	0.57	
	(A) * (民地部掘削幅) * 民地部Le ②民地部掘削上幅 = 1.81 ②民地部掘削幅=(民地部掘削上幅+W7)/2宅地上がり0.50	民地部 Le	1.00	2.27	
c.碎石埋め戻し	①②・WH*(W3+W5)/2*(La-W/2) ③・・WH*(W3-WH/2*0.6)*(La-W/2)	公道部	1.20		
d1.残土処理工(ガラ)	(W1+W2b)/2*舗装延長L3*舗装取壊厚 L3= 1.20 t= 0.04 ②W1 = 1.51 ②W2b= 1.49	公道部	1.20	0.07 0.07	
	(W1+W2c)/2*歩道部延長Lb*歩道舗装取壊厚 t= 0.03 ②W1 = 1.51 ②W2c= 2.55	歩道部			
d2.残土処理工(土)	a - (e1 + e2) / 0.9			1.19	
e2.発生土埋め戻し	WH*(W4+W5)/2*(La-W/2) (WH-1.15)*(W4+W5)/2*(La-W/2) 国県農道 (A-0.565-歩道舗装厚)*(W4c+W5)/2*Lb ① WH=0.00 ②WH= 0.27 ③WH=0.00 ②W4c = 2.55	公道部 La 歩道部 Lb	1.20	0.41	
	(A1-0.565-Lch)*(LcB+W5)/2*Lc ②LcB = 1.30	水路部 Lc	0.40	0.17	
	(A1-WH5)*(W1+W5)/2*Ld	路肩部 Ld	0.40	0.37	
	(A2-WH5)*(W1+W5)/2*Le	民地部 Le	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	
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			0.88	

①	②	③	合計	箇所
A<1.00	1.00≤A<1.50	1.50≤A	1	
1ヶ所当 小計	1ヶ所当 小計	1ヶ所当 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

舗装切断工			アスナ工	表層工								上層工						下層工			路盤工	
As	As	Con		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	国県道歩道	砂利道
t=5cm	t=10cm	t=20cm						仮復旧	本復旧						仮復旧	本復旧						
75.6	4.4							38.1					2.1			36.0						

R7環状北線(山寺) 工区

取付管分

φ 100 公道部																						
φ 100 歩道部																						
φ 150 公道部	2.40			1.80				1.80							1.54				1.51			
φ 150 歩道部																						

	舗装切断工(m)			アスナ工 (m2) (t=2cm)
	As5cm	As10cm	Co20cm	
合計	78.00	4.40		39.90
最終値	78	4		40
				0.8 (m3)

表層工 (m2)							上層工 (m2)							下層工 (m2)			路盤工 (m2)
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	国県道歩道	砂利道
(t=5cm)		(t=5cm)	仮復旧 (t=3cm)	本復旧 (t=4cm)	※ (t=15cm)	(t=3cm)	(t=15cm)	(t=12cm)	仮復旧 (t=11cm)	本復旧 (t=10cm)	(t=15cm)	(t=15cm)	(t=30cm)	(t=30cm)	(t=32cm)		
2.10			37.80					2.10		37.54					37.51		
2			38					2		38					38		
0.2			2				(ガラ処分) (m3) ※ 国道部は夜間施工										

白線工 数量 集計表

溶着	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		
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											

舗装取壊し・舗装復旧計算書

1

管渠番号	輔装種別	管路延長 m	最大掘削深	掘削幅	舗装取壊復旧幅	表層厚	舗装取壊				残土処分				舗装切断			県道舗装		市A舗装			市B舗装						市Co舗装		国道舗装		農道舗装		歩道(国・県)				砂利	アス ズ ナ 工
							As		Con		Asガラ		Conガラ		As t=5cm	As t=10cm	Con t=20cm	仮復旧		仮復旧		仮復旧			本復旧			本復旧		仮復旧		仮復旧		本復旧						
							BH 0.45	BH 0.8	BH 0.45	BH 0.8	BH 0.45	BH 0.8	BH 0.45	BH 0.8	以下	以下	以下	表層 工	路盤 工	表層 工	上層 路盤 工	下層 路盤 工	表層 工	上層 路盤 工	下層 路盤 工	表層 工	上層 路盤 工	下層 路盤 工	表層 工	路盤 工	表層 工	路盤 工	表層 工	路盤 工	表層 工	上層 路盤 工	下層 路盤 工	路盤 工		
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	国道部夜間施工													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				
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 φ150

公共第R7環状北線(山寺) 工区

舗装切断工

	県道舗装			市A舗装			市B 全面復旧			市B 仮復旧			市C〇舗装			国道舗装			農道舗装			国県道歩道			砂利道			As	As	Con	アスズナ 工
	①	②	③	①	②	③	①	②	③	①	②	③	①	②	③	①	②	③	①	②	③	①	②	③	①	②	③	t=5cm	t=10cm	t=20cm	
箇所数											1																				
平均											1.27																				
舗装延長 L3										1.20	1.20	1.20																			
舗装切断											2.40																				
合計										2.40																	2.40				
表層工 (W1+W2)/2 W= (W1+W2)/2+0.6 A=											1.50																				
											1.80																				
合計										1.80																					
上層工 (W2+W3)/2 W= A=											1.28																				
											1.54																				
合計										1.54																					
下層工 路盤工(砂利道) W= (W3+W4)/2 A=											1.26																				
											1.51																				
合計										1.51																					
アスズナ (W1+W2)/2 W= A=											1.50																				
											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+0.6 A=																															表層計
合計																															
上層工 (W2+W3)/2 W= A=																															上層計
合計																															
下層工 (W3+W4)/2 W= 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

管 種	本管								
	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(C)が30m以下の場合は (B)×(C)×2 になる									延長(m) 167.0

取付管 VU 150	R7環状北線(山寺) 工区							VU 100			
										延長(m)	

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

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

建 込 み 工	掘削幅 (m)		運搬する 最大矢板長(H)	m	2.5			
	延 長 (m)		1セット当り重量	t	1.46			
	平均掘削深(m)		セ ッ ト 枚 数	セ ッ ト	10			
土 留 規 格	使用規格(型)		各矢板毎の重量	t	14.6			
	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
12 t車	1 台
8 t車	台
6 t車	台
4 t車	1 台
2 t車	台

運搬車両

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、

$$L = 18.55 + \quad + \quad = 18.6 \text{ m}$$

必要充填剤体積(VU200)

$$V = \pi \cdot r^2 \cdot L = \pi \times 0.1^2 \times 18.6 = 0.582 \div 0.58 \text{ m}^3$$

仕切壁

2 箇所

・開削撤去（2118路線）

図面より

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

2, 廃止人孔 廃止人孔は、碎石充填と、開削撤去で行う。

・ 碎石充填

・人孔処理方法については、碎石詰めとする。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	碎石数量(m ³)
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

$$H = \text{人孔深} - 0.11 - 0.60 - 0.10$$

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

$$\text{斜壁部 } V = \pi \cdot 0.225^2 \cdot 0.6 = 0.095 \text{ m}^3 \quad r = (1/2 \cdot 0.3 + 0.45) = 0.225\text{m}$$

・ 撤去

台帳010人孔

台帳057人孔

	台帳010人孔	台帳057人孔	鉄合計	96 kg
鉄蓋	48 kg	48 kg	コンクリート合計 1819 kg	
調整リング100	59 kg	kg		
斜壁600	419 kg	419 kg		
躯体壁1200	673 kg			
躯体壁1500				
底版	249 kg			

3, 集計

・碎石充填	0.76	m ³
・鉄重量	96	kg
・コンクリート重量	1819	kg
・塩ビ重量	237	kg

3, 廃止公共柵、廃止取付管

図面より

・宮下宅元公共柵、取付管(撤去)

撤去

・公共柵	塩ビΦ200 h800 1箇所	VU200*600 DR90WY	0.6 * 6.572 kg/m = 3.94 kg (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

・ルーキー元公共柵、取付管

撤去

			0.7*6.572kg/m=4.60kg
・公共柵	塩ビΦ200 h900 1箇所	VU200*700 DR90WY	0.7 * 6.572 kg/m = 4.60 kg (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

$$V = \pi \cdot r^2 \cdot L = \pi * 0.075^2 * 14.4 = 0.254 \approx 0.25 \text{ m}^3$$

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		書 式	数 量	単位
種 別	細 別			
廃止人孔	台帳057	$W = 2.00 \text{ m} \quad L = 2.00 \text{ m}$ $A = 2.00 \text{ m} * 2.00 \text{ m} = 4.00 \text{ m}^2$		
舗装切断工	t=10cm	$2.00 \text{ m} * 4 * 1 \text{ 箇所} = 8.0$	8.0	m
舗装版取壊し工	t=10cm	$4.00 \text{ m}^2 \quad 1 \text{ 箇所} = 4.0 \text{ m}^2$	4.0	m ²
掘削	斜壁撤去	$4.000 \text{ m}^2 * 0.700 \text{ m} = 2.80 \text{ m}^3$		
	斜壁控除	0.41 m^3		
		計 = 2.39 m^3	2.39	m ³
蓋撤去			1	箇所
斜壁撤去	取り壊し	$[\{(0.82+1.05)/2\}^2 \times \pi/4 - \{(0.60+0.90)/2\}^2 \times \pi/4] \times 0.60 =$	0.15	m ³
埋戻し	碎石	$4.000 \text{ m}^2 * 0.500 \text{ m} = 2.00 \text{ m}^3$	2.00	m ³
仮復旧				
上層路盤	t=25cm	$4.00 \text{ m}^2 \quad 1 \text{ 箇所} = 4.0 \text{ m}^2$	4.0	m ²
表層	t=5cm	$4.00 \text{ m}^2 \quad 1 \text{ 箇所} = 4.0 \text{ m}^2$	4.0	m ²
舗 装 殻		$4.0 \text{ m}^2 * 0.10 \text{ m}$	0.40	m ³

項 目		書 式	数 量	単位
種 別	細 別			
廃止人孔	台帳010			
蓋撤去			1	箇所
取り壊し	調整リング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