

令和7年度

林泉寺一丁目污水管渠布設替工事

数量計算書

実 施

米 沢 市

上下水道部 下水道課

延長調書

路線番号	補助・単 区 分	管種・管径	道路種別	開削工法	推進工法	延 長
2	単独	PRP φ 150	私道As	23.60		23.60
2	単独	PRP φ 150	市道簡易	6.30		6.30
合計	単独	-		29.90		29.90
総計				29.90		29.90

[illegible]

人孔掘削土量計算書

[illegible]

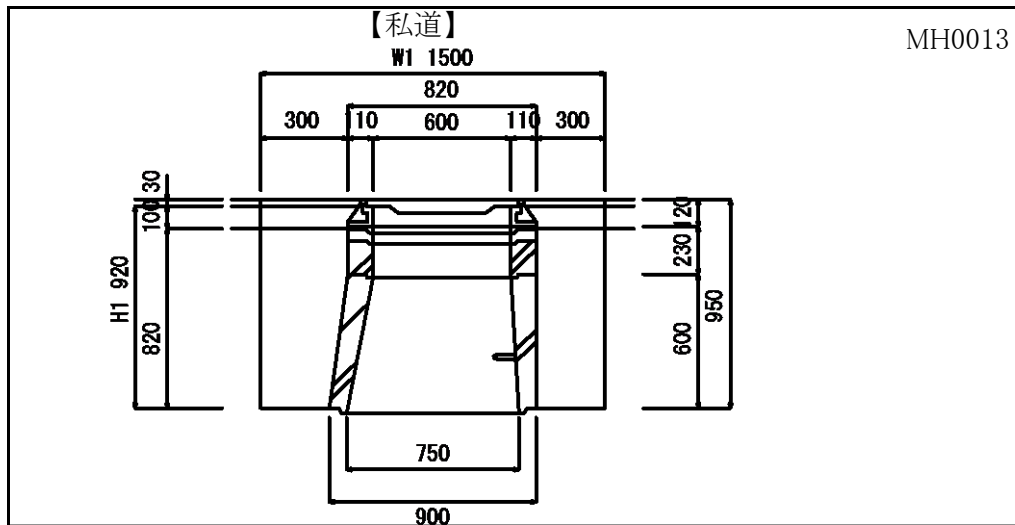
人 孔 築 造 計 算 書

事業	人孔 番号	人孔種別		人孔深	流入管												流出管						最小 土被り	鉄 蓋		調整ブロック					調整 金具	マンホール側壁									く体ブロック						底版	底部工
					取付管			本管			本管(削孔)			本管			本管(削孔)			12 cm	5	10		15	斜 壁			直 壁																				
					VU 100	VU 125	VU 150	PRP 150	VU 150	VU 200	PRP 150	VU 150	VU 200	PRP 150	VU 150	VU 200	PRP 150	VU 150	VU 200	14t	25t	cm		cm	cm	30 cm	45 cm	60 cm	30 cm	60 cm		90 cm	120 cm	150 cm	180 cm	60 cm	90 cm	120 cm	150 cm	180 cm	13 cm							
					m															m	組	組		個	個	個	個	個	個	個		個	個	個	個	個	個	個	個	個	箇所							
単独	2-1	1号	割込	2.27								1		1				1		2.09	1		1													1		1										
単独	2-2	1号	割込	2.98							1		1			1			2.52	1						1	1							1			1		1									
2箇所	5.25	1号	割込	2.63							1	1	1	1		1		1		2		1				2	1	1					1			1		1		2								
単独	2箇所	1号	割込	2.63							1	1	1	1		1		1		2		1				2	1	1					1			1		1		2								

割 込 人 孔 底 部 工 計 算 書

数 量 計 算 書					
工 種	種 別	細 別	単位	計 算 式	数 量
【1号人孔】 底部工(2-1)					1箇所@
	底板基礎	18-8-40BB	m3	$1.10^2 * \pi / 4 * 0.13 =$	0.12
	基礎型枠		m2	$1.10 * 2 * \pi / 2 * 0.13 =$	0.45
	基礎碎石	t=20cm RC-80	m2	$1.10^2 * \pi / 4 =$	0.95
	コンクリート	小型 (本管径 ϕ 150) 18-8-40BB	m3	$0.90^2 * \pi / 4 * ((0.17 + 0.20) / 2) - (0.15^2 * \pi / 4 * 0.90 / 2) =$	0.11
	モルタル	1:2	m2	$0.90^2 * \pi / 4 =$	0.64
【1号人孔】 底部工(2-2)					1箇所@
	底板基礎	18-8-40BB	m3	$1.10^2 * \pi / 4 * 0.13 =$	0.12
	基礎型枠		m2	$1.10 * 2 * \pi / 2 * 0.13 =$	0.45
	基礎碎石	t=20cm RC-80	m2	$1.10^2 * \pi / 4 =$	0.95
	コンクリート	小型 (本管径 ϕ 200) 18-8-40BB	m3	$0.90^2 * \pi / 4 * ((0.17 + 0.20) / 2) - (0.20^2 * \pi / 4 * 0.90 / 2) =$	0.10
	モルタル	1:2	m2	$0.90^2 * \pi / 4 =$	0.64

人孔撤去工 土量計算



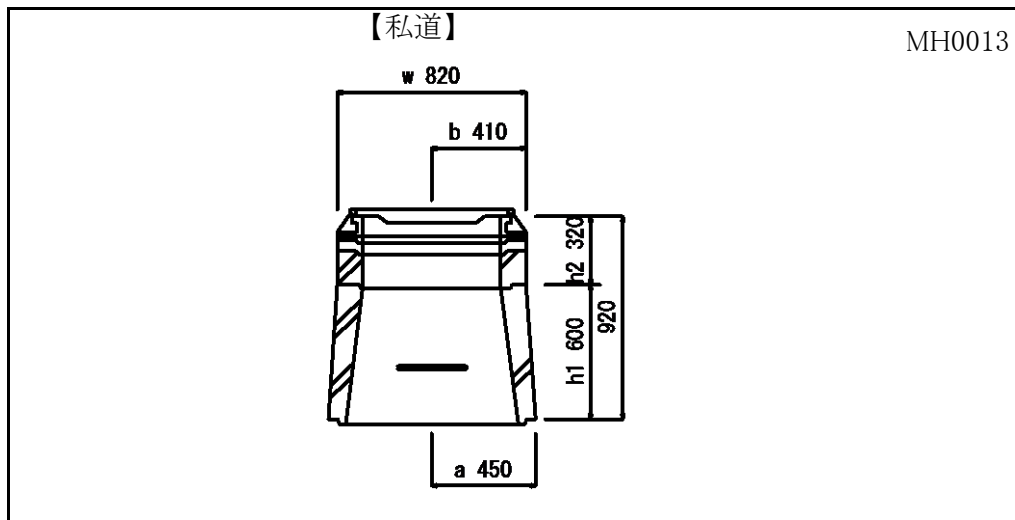
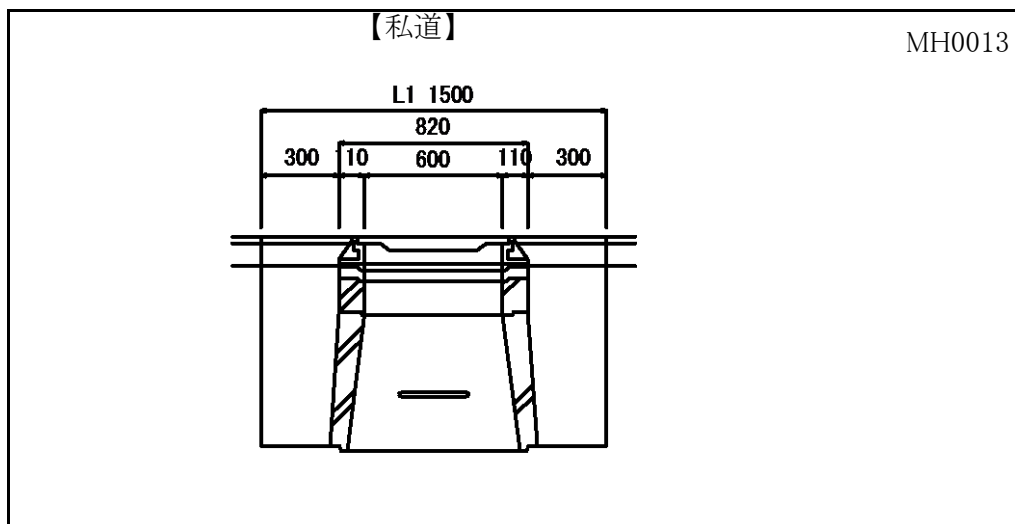
掘削土量			
W1	L1	H1	V1
1.500	1.500	0.920	2.07

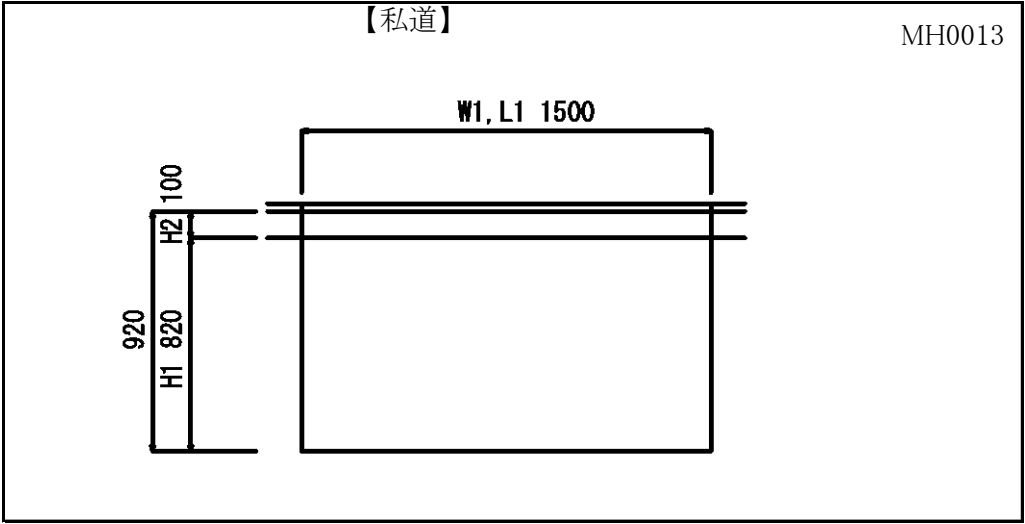
斜壁控除			
$V=1/3 \times \pi \times h(a^2 + ab + b^2)$			
a	b	h1	v1
0.450	0.410	0.600	0.35

鉄蓋+調整モルタル控除			
w	h2	A	v2
0.820	0.320	0.530	0.17

控除合計		
v1	v2	合計(v3)
0.35	0.17	0.52

掘削土量				
V1		v3		合計
2.07	-	0.52	=	1.55





購入土埋戻し(良質土)			
W1	L1	H1	V1
1.500	1.500	0.820	1.85

路盤工		
W1	L1	A
1.500	1.500	2.25

事業	路線 番号	舗装 構成	人孔番号	舗装復旧幅 【W1:上流幅員】 【W2:下流幅員】 (m)	復旧構成	路線 延長 【L】 (m)	舗装 延長 【L1】 (m)	掘削幅 【W3】 (m)	舗装版切断工 t≦15cm				合計	舗装版破砕工				下層路盤工	上層路盤工	路盤工	補足材	仮舗装	補足材 (私道)	不陸整正	表層工 私道As 再生細粒度As13 【(W1+W2)/2*L1】		表層工 市道簡易 再生密粒度As13F 【(W1+W2)/2*L1】		排水構造物工 U型側溝撤去・再設置		区画線																													
									1次		2次			現況部 t≦10cm 【W1+W2/24L1】 (m ²)	仮復旧部 【L*W3】 (m ²)	合計 (m ²)	穀処理 【A*t】 (m ³)								【L*W3】 (m ²)	【L*W3】 (m ²)	t=10cm 【L*W3】 (m ²)	【L*W3*t】 (m ³)	【L*W3】 (m ²)	【L*W3*t】 (m ³)	【W1+W2/24L1】 (m ²)	W<1.4 (m ²)	3.0<W (m ²)	W<1.4 (m ²)	3.0<W (m ²)	W=0.30m L=2.00m (m)	砕石基礎 t=10cm (m ³)	外側 W=15cm 実線 【L*2】 (m)	中央 W=15cm 破線 【L/2】 (m)	横断歩道 W=45cm 実線 (m)																				
									【L*2】 (m)	【W1orW2】 (m)																																																		
単独			2-1	0.90 (0.90)	部分復旧	23.60	23.60	0.90	47.2			47.2	21.2		21.2	0.6			21.2		0.6							4.0	0.2																															
2	私道As	2-1+23.60	0.90 (0.90)																																																									
単独			2-1+23.60	0.90 (0.90)	部分復旧	6.30	5.00	0.90	12.6			12.6	4.5		4.5	0.2	5.7	5.7		0.1	5.7																																							
2	市道簡易	2-2	0.90 (0.90)																																																									
	小計	私道As			部分復旧	23.60	23.60		47.2			47.2	21.2		21.2	0.6			21.2		0.6							4.0	0.2																															
	小計	市道簡易			部分復旧	6.30	5.00		12.6			12.6	4.5		4.5	0.2	5.7	5.7		0.1	5.7																																							
	合計					29.90	28.60		59.8			59.8	25.7		25.7	0.8	5.7	5.7	21.2	0.1	5.7	0.6					4.0	0.2																																
単独						29.90	28.60		59.8			59.8	25.7		25.7	0.8	5.7	5.7	21.2	0.1	5.7	0.6					4.0	0.2																																

搬 出 量 調 書

【 単 独 】

上段:当初設計
下段:変更設計

種 工 別 細		土 工 : V			L=5.2km 計	As殻	備 考
		作業土工				【万世アスコン(株)】	
		C=W*(H-T)	延長	v		L=5.9km	
		①	②	①×②		V	
本管布設					70.5		
MH設置					37.0		
MH撤去					2.2		
付 帯							
合 計							109.7

既設管閉塞工計算書

数量計算書					24.0m@
工種	種別	細別	単位	計 算 式	数 量
閉塞工	中込注入工	VU φ 150mm	m3	MH0014～0013:22.17m、MH0013～MH1-1:1.35m 合計23.52m	
				$0.155^2 \times \pi / 4 \times 24.0 =$	0.45