

工 事 数 量 集 計 表

工事名:下水道改良工事(公共R7-2)(余フ) 工事場所:甲府市朝気一丁目地内 外3箇所

工 種	名 称・規 格	詳 細	(1)	(2)	(3)	(4)	数 量
管路							
管路土工							
管路掘削	機械掘削工	BH 0.1m ³				1.16	1.1 m3
	人力掘削工		0.97	1.20	0.27		2.4 m3
管路埋戻	人力投入埋戻工	再生切込碎石40-0		1.20			1.2 m3
	人力投入埋戻工	粒調碎石30-0	1.05		0.36		1.4 m3
	機械投入埋戻工	再生切込碎石40-0, BH0.1m ³				1.01	1.0 m3
	機械投入埋戻工	粒調碎石30-0, BH0.1m ³				0.15	0.1 m3
	発生土運搬工	ダンプトラック2t運搬,現場～仮置場	0.97	1.20	0.27	1.16	3.6 m3
発生土処理	積込(ルーズ)		0.97	1.20	0.27	1.16	3.6 m3
	土砂等運搬	ダンプトラック10t運搬,仮置場～処分先	0.97	1.20	0.27	1.16	3.6 m3
	#処分費						
	発生土		0.97	1.20	0.27	1.16	3.6 m3
管路工							
人孔鉄蓋調整取替工	マンホール鉄蓋	標準型, φ 600,T-14	6				6 組
	マンホール鉄蓋	雨水浸入防止型, φ 600,T-14	1	4			5 組
	調整リング I 種	H=100	1				1 個
	調整器具	コマ型調整器具	7	4			11 組
	マンホール鉄蓋用無収縮モルタル		6.79	5.28			13 袋
	調整リング用ボルトセット	材工含む	7	4			11 組
	コンクリート用アンカープラグ		21	12			33 本
	コンクリート削孔	電動ハンマドリル	21.00	12.00			33 孔
	蓋据付工(受枠とも)		7	4			11 組
	蓋撤去工(受枠とも)		7	4			11 組
	足掛け金物設置工		5				5 箇所
	既設足掛け金物撤去工		6				6 箇所
	巻立Co分取壊し		0.08				0.08 m3

工 事 数 量 集 計 表

工事名:下水道改良工事(公共R7-2)(余フ) 工事場所:甲府市朝気一丁目地内 外3箇所

工 種	名 称・規 格		詳 細	(1)	(2)	(3)	(4)	数 量
ます上部調整取替工	コンクリート製汚水ます	φ 500,蓋支章入り				9		9 個
	コンクリート製汚水ます	φ 500,縁塊				9		9 個
	調整モルタル打設					6		6 箇所
	汚水ます上部設置工	コンクリート製				9		9 箇所
	汚水ます上部撤去工	コンクリート製				9		9 箇所
	ます取付管撤去工	本管(支管)部処理					1	1 箇所
		硬質塩化ビニル管撤去工	φ 150				1.5	1.5 m
		ます撤去工	鉄筋構造物				1	1 箇所
付帯工								
舗装撤去工								
舗装版切断	舗装版切断	As t=15cm以下		44.80		35.10		79.9 m
	舗装版切断	As t=15cmを超え30cm以下			25.60			25.6 m
舗装版破碎	舗装版破碎(機械)	t=15cm以下		15.26	8.84	11.79		35.8 m2
殻運搬処理	As殻運搬	ダンプトラック2t運搬		0.46	0.44	0.35		1.25 m3
	Co殻運搬(鉄筋)	ダンプトラック10t運搬		0.22	0.08	0.27	0.10	0.67 m3
	濁水運搬	ダンプトラック2t運搬						1 台
	現場発生品・支給品運搬	ダンプトラック2t運搬		0.53	0.30		0.005	0.83 t
	# 処分費							
	As殻処分			0.46	0.44	0.35		1.25 m3
	Co殻処分(鉄筋)			0.22	0.08	0.27	0.10	0.67 m3
	濁水処分			0.05	0.12	0.02		0.19 m3
	廃プラスチック処分						0.03	0.03 m3
	既設鉄蓋撤去	スクラップ		0.53	0.30			0.83 t
舗装復旧工								
As舗装復旧	表層(車道・路肩部)	再生密粒度ASC (t=5cm),PK-3			8.84			8.8 m2
	表層(車道・路肩部)	再生密粒度ASC (t=3cm),PK-3		15.47		11.79		27.2 m2

(1)人孔鉄蓋調整取替工(φ600)												7 箇所				1号箇所・4号箇所									
番号	舗装版切断(m)					舗装版 破碎幅 (m) W1	舗装版 破碎幅 (m) W2	掘削径 (m) B	調整前 作業高 (m) H1	調整後 作業高 (m) H2	調整高 (m) H2-H1	鉄蓋 φ600		調整 モルタル高 (m) t	コマ型 調整 器具 (組)	アンカー (本)	調整リング φ600				蓋径	備考			
	舗装版 切断幅	切断 本数	舗装版 切断幅	切断 本数	舗装版 切断 延長							T-14 (受枠付)	T-25 (受枠付)				50	100	150	200					
	w1	n1	w2	n2																					
人孔①	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.17	0.17	0.00	1		0.06	1	3					φ700				
人孔②	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.26	0.26	0.00	1		0.05	1	3		1			φ700	ステップ2段取替			
人孔③	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.14	0.14	0.00	1		0.03	1	3					φ700	巻立Co撤去あり、ステップ3段取替			
人孔④	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.13	0.13	0.00	1		0.02	1	3					φ700	巻立Co撤去あり			
人孔⑤	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.19	0.19	0.00	1		0.08	1	3					φ700				
人孔⑥	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.21	0.21	0.00	1		0.10	1	3					φ700				
人孔⑦	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.15	0.13	-0.02	1		0.02	1	3					φ700				
平均						1.6	1.6	1.4	0.18	0.18	0.00			0.05											
									1.25																
合計					44.8							7	0	0.36	7	21	0	1	0	0					

(1)人孔鉄蓋調整取替工

(φ 600)

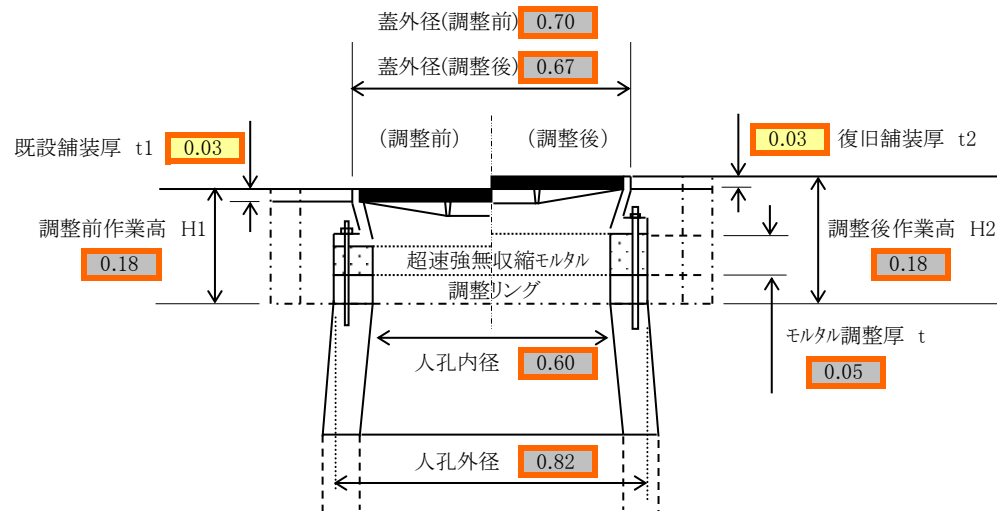
施工場所

1号箇所・4号箇所

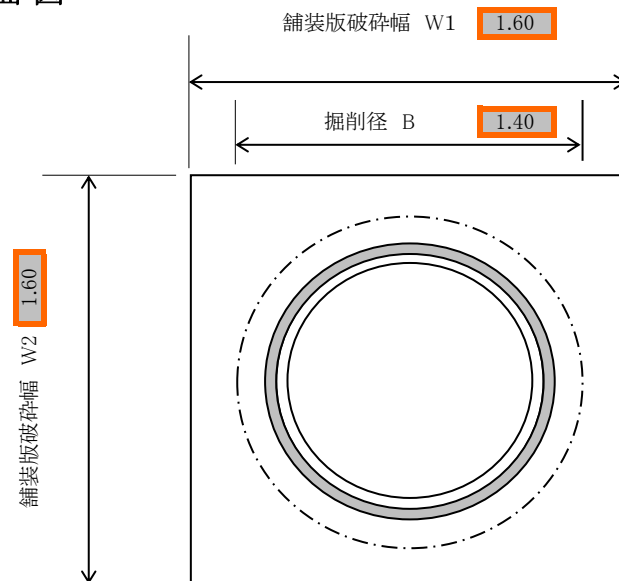
番号

人孔①～人孔⑦

断面図



平面図



材 料

標準型人孔鉄蓋(受枠付)
甲府市型 φ600mm(T-14)(汚水)
雨水浸入防止型人孔鉄蓋(受枠付)
甲府市型 φ600mm(T-14)(汚水)
調整リング(I種) H=100

6	組	調整器具(コマ型調整器具)	7	組
1	組	超早強無収縮モルタル	6.79	袋
1	個	調整リング用ボルトセット	7	組
		コンクリート用アンカプラグ M16	21	本
		ステップ(W=400)	5	段

土 工

掘削(人力)	$(1.40^2 - 0.82^2) \times \pi / 4 \times (0.18 - 0.03) = 0.15$	m^3
	0.15×7 箇所 =	1.05 m^3
コンクリート控除	$(1.00^2 - 0.70^2) \times \pi / 4 \times 0.10 \times 2$ 箇所 =	0.08 m^3
人力埋戻(M30)	$(1.40^2 - 0.82^2) \times \pi / 4 \times (0.18 - 0.03) = 0.15$	m^3
	0.15×7 箇所 =	1.05 m^3
発生土処理	0.97	m^3
Co殻処分	$(0.82^2 - 0.60^2) \times \pi / 4 \times (0.18 - 0.11) = 0.02$	m^3
	0.02×7 箇所 =	0.14 m^3
	$0.14 + 0.08 =$	0.22 m^3
舗装版切断	44.80	m
舗装版復旧(加熱)表層3cm	$1.60 \times 1.60 - 0.67^2 \times \pi / 4 = 2.21$	m^2
	2.21×7 箇所 =	15.47 m^2
舗装版破砕口	$1.60 \times 1.60 - 0.70^2 \times \pi / 4 = 2.18$	m^2
	2.18×7 箇所 =	15.26 m^2
As殻処分	$15.26 \times 0.03 =$	0.46 m^3
モルタル使用量(調整部)	$(0.82^2 - 0.60^2) \times \pi / 4 \times 0.36 / 0.013 =$	6.79 袋
鉄蓋スクラップ処分	0.076×7 箇所 =	0.53 t
濁水処分	$0.023 \times 0.05 \times 44.80 =$	0.05 m^3

(2)人孔鉄蓋調整取替工 (φ 600)												4 箇所				4号箇所							
番号	舗装版切断 (m)					舗装版 破碎幅 (m) W1	舗装版 破碎幅 (m) W2	掘削径 (m) B	調整前 作業高 (m) H1	調整後 作業高 (m) H2	調整高 (m) H2-H1	鉄蓋 φ 600		調整 モルタル高 (m) t	コマ型 調整 器具 (組)	アンカー (本)	調整リング φ 600				蓋径	備考	
	舗装版 切断幅 w1	切断 本数 n1	舗装版 切断幅 w2	切断 本数 n2	舗装版 切断 延長							T-14 (受枠付)	T-25 (受枠付)				50	100	150	200			
人孔①	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.18	0.18	0.00	1		0.07	1	3					φ 700		
人孔②	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.18	0.18	0.00	1		0.07	1	3					φ 700		
人孔④	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.27	0.22	-0.05	1		0.11	1	3					φ 700		
人孔⑤	1.6	2	1.6	2	6.4	1.6	1.6	1.4	0.14	0.14	0.00	1		0.03	1	3					φ 700		
平均						1.6	1.6	1.4	0.19	0.18	-0.01			0.07									
									0.77														
合計					25.6							4	0	0.28	4	12	0	0	0	0			

(2)人孔鉄蓋調整取替工

(φ 600)

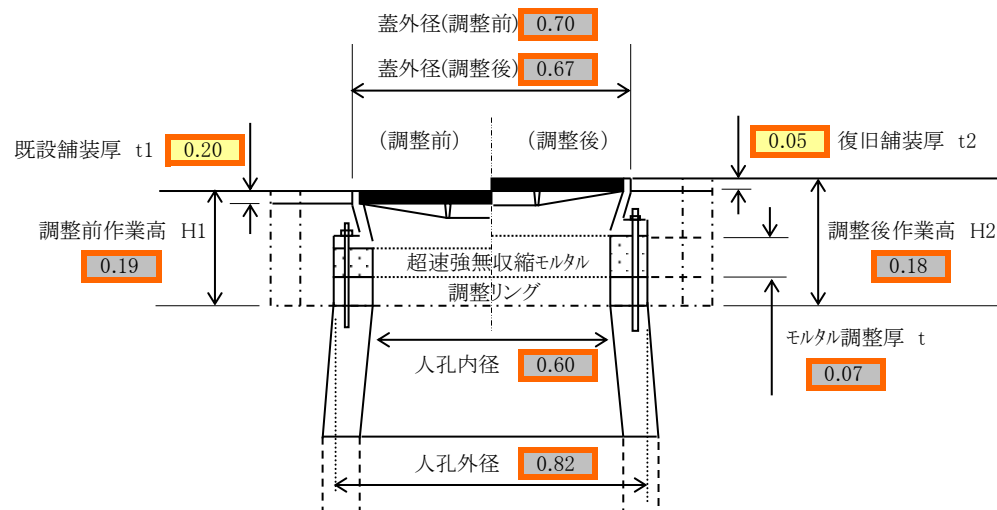
施工場所

4号箇所

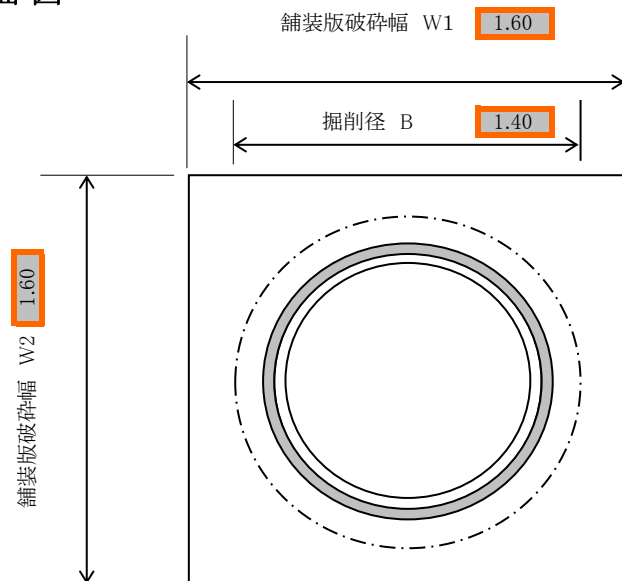
番号

人孔⑧～人孔⑪

断面図



平面図



材 料

雨水浸入防止型人孔鉄蓋(受枠付)
甲府市型 φ600mm(T-14)(汚水)

4 組

調整器具(コマ型調整器具)

4 組

超早強無収縮モルタル

5.28 袋

調整リング用ボルトセット

4 組

コンクリート用アンカプラグ M16

12 本

土 工

$$\text{掘削(人力)} \quad \{ 1.60^2 - (0.82^2 \times \pi / 4) \} \times (0.20 - 0.05) = 0.30 \quad \text{m}^3$$
$$0.30 \times 4 \text{ 箇所} = 1.20 \quad \text{m}^3$$

$$\text{人力埋戻(RC40)} \quad \{ 1.60^2 - (0.82^2 \times \pi / 4) \} \times (0.20 - 0.05) = 0.30 \quad \text{m}^3$$
$$0.30 \times 4 \text{ 箇所} = 1.20 \quad \text{m}^3$$

$$\text{発生土処理} \quad 1.20 \quad \text{m}^3$$

$$\text{Co殻処分} \quad (0.82^2 - 0.60^2) \times \pi / 4 \times (0.19 - 0.11) = 0.02 \quad \text{m}^3$$
$$0.02 \times 4 \text{ 箇所} = 0.08 \quad \text{m}^3$$

$$\text{舗装版切断} \quad 25.60 \quad \text{m}$$

$$\text{舗装版復旧(加熱)} \quad 1.60 \times 1.60 - 0.67^2 \times \pi / 4 = 2.21 \quad \text{m}^2$$
$$2.21 \times 4 \text{ 箇所} = 8.84 \quad \text{m}^2$$

$$\text{舗装版破碎口} \quad 1.60 \times 1.60 - 0.67^2 \times \pi / 4 = 2.21 \quad \text{m}^2$$
$$2.21 \times 4 \text{ 箇所} = 8.84 \quad \text{m}^2$$

$$\text{As殻処分} \quad 8.84 \times 0.05 = 0.44 \quad \text{m}^3$$

$$\text{モルタル使用量(調整部)} \quad (0.82^2 - 0.60^2) \times \pi / 4 \times 0.28 / 0.013 = 5.28 \quad \text{袋}$$

$$\text{鉄蓋スクラップ処分} \quad 0.076 \times 4 \text{ 箇所} = 0.30 \quad \text{t}$$

$$\text{濁水処分} \quad 0.023 \times 0.20 \times 25.60 = 0.12 \quad \text{m}^3$$

(3)まず上部調整取替工

(φ 500)

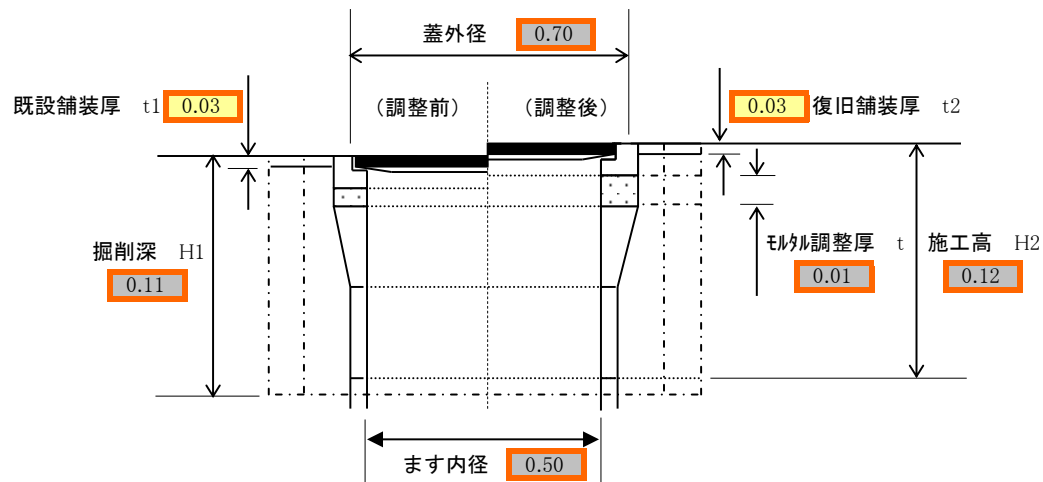
施工場所

1号箇所・3号箇所

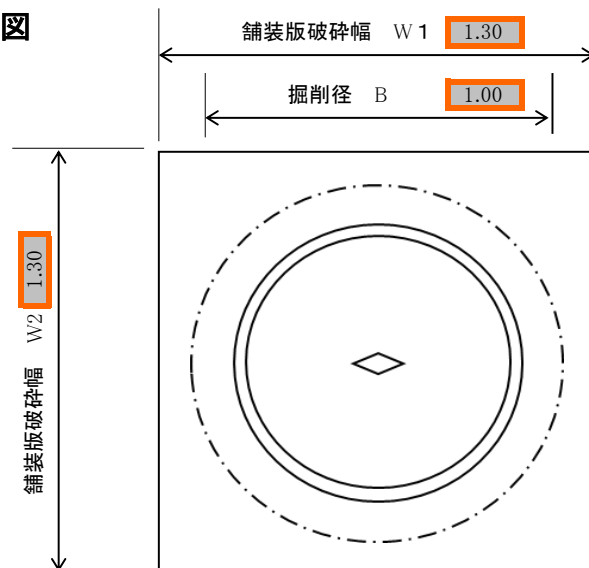
番号

汚①～汚⑨

断面図



平面図



数量表

施工箇所数 9 箇所

まず.No	掘削深 H1	施工高 H2	調整高 H2-H1	モルタル打設厚 t	掘削径 B	舗装版破砕幅 W1	切断本数 n1	舗装版破砕幅 W2	切断本数 n2	切断延長	既設Co樹 処分量
1	0.11	0.11	0.00	0.00	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
2	0.11	0.11	0.00	0.00	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
3	0.11	0.12	0.01	0.01	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
4	0.11	0.13	0.02	0.02	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
5	0.11	0.14	0.03	0.03	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
6	0.11	0.12	0.01	0.01	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
7	0.11	0.14	0.03	0.03	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
8	0.11	0.12	0.01	0.01	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
9	0.11	0.11	0.00	0.00	1.00	1.30	2	1.30	1	3.90	0.03
平均	0.11	0.12	0.01	0.01	1.00	1.30		1.30			
合計			0.11	0.11						35.10	0.27

材 料

コンクリート製汚水まず φ500 蓋市章入り

9 個

コンクリート製汚水まず φ500 縁塊

9 個

土 工

超早強性無収縮モルタル

1.59 袋

$$\text{掘削 (人力)} \quad \left(1.00^2 - 0.70^2 \right) \times \pi / 4 \times \left(0.11 - 0.03 \right) = 0.03 \text{ m}^3$$
$$0.03 \times 9 \text{ 箇所} = 0.27 \text{ m}^3$$

$$\text{人力埋戻 (M30-0)} \quad \left(1.00^2 - 0.70^2 \right) \times \pi / 4 \times \left(0.12 - 0.03 \right) = 0.04 \text{ m}^3$$
$$0.04 \times 9 \text{ 箇所} = 0.36 \text{ m}^3$$

$$\text{発生土処分} \quad 0.27 \text{ m}^3$$

$$\text{Co殻処分(鉄筋)} \quad 0.27 \text{ m}^3$$

$$\text{舗装版切断} \quad 35.10 \text{ m}$$

$$\text{濁水処分} \quad 0.023 \times 0.03 \times 35.10 = 0.02 \text{ m}^3$$

$$\text{舗装版破砕 (人力)} \quad 1.30 \times 1.30 - 0.70 \times 0.70 \times \pi / 4 = 1.31 \text{ m}^2$$
$$1.31 \times 9 \text{ 箇所} = 11.79 \text{ m}^2$$

$$\text{As 殻処分} \quad 11.79 \times 0.03 = 0.35 \text{ m}^3$$

$$\text{舗装版々復旧(3cm)} \quad 1.30 \times 1.30 - 0.70 \times 0.70 \times \pi / 4 = 1.31 \text{ m}^2$$
$$1.31 \times 9 \text{ 箇所} = 11.79 \text{ m}^2$$

$$\text{モルタル調整量} \quad \left(0.70^2 - 0.50^2 \right) \times \pi / 4 \times 0.11 / 0.013 = 1.59 \text{ 袋}$$

(4)ます取付管撤去工													1	箇所	2号箇所
番号	舗装版切断(m)					舗装版 破碎幅 (m)	舗装版 破碎幅 (m)	掘削幅 (m)	掘削延長 (m)	本管 土被り (m)	掘削深 【桝】 (m)	取付管 延長(m)	管径	蓋種類	備考
	舗装版 切断幅	切断 本数	舗装版 切断幅	切断 本数	舗装版 切断 延長	W1	W2	w2	W2	H1	H2	L2			
	w1	n1	w2	n2											
	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.00	0.70	2.10	0.81	0.86	1.50	VUφ150	コンクリート蓋	Coます処分量:0.1m³
平均						0.00	0.00	0.70	2.10	0.81	0.86	1.50			
合計					0.00							1.50			

(4)ます取付管撤去工 (φ 500)

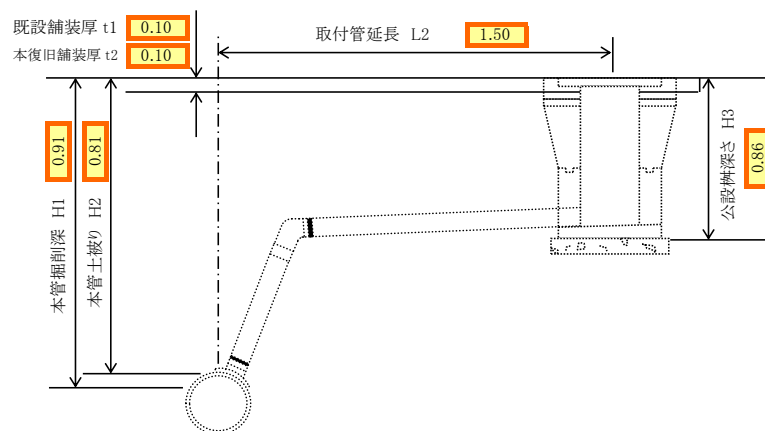
施工場所

2号箇所

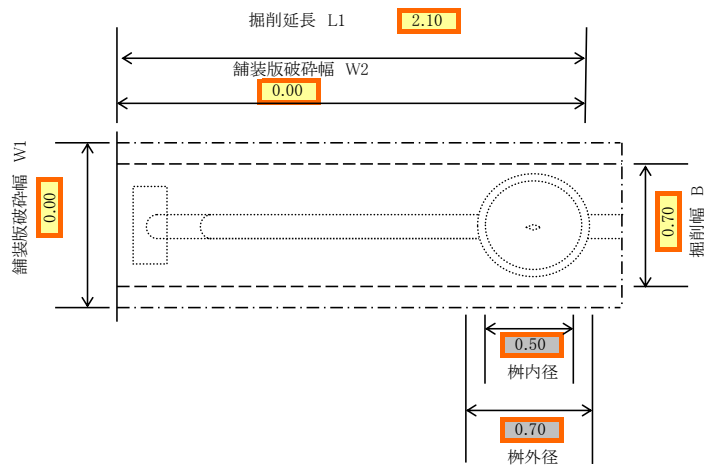
番号

撤去①

断面図



平面図



数量表

材料

土工

平均掘削深	$h = (0.91 + 0.86) / 2 = 0.89 \text{ m}$
掘削 (機械)	$(0.89 - 0.10) \times 0.70 \times 2.10 = 1.16 \text{ m}^3$
埋戻(機械) (RC)	$\{0.89 - (0.10 + 0.10)\} \times 0.70 \times 2.10 = 1.01 \text{ m}^3$
埋戻(機械) (M30)	$0.10 \times 0.70 \times 2.10 = 0.15 \text{ m}^3$
発生土処分	1.16 m ³
塩ビ管撤去 (φ 150)	1.50 m
塩ビ管処分	$1.50 \times 3.94 = 5.91 \text{ kg}$ $5.91 / 200 = 0.03 \text{ m}^3$
Coます処分	0.10 m ³
支管部処理工(VU φ 150)	1 箇所

※廃プラスチック質量(建設物価 P.689)
塩ビ管 φ 150:15.760kg/本÷4m/本=3.940kg/m
※廃プラスチック重量換算係数(建設物価 P.903)
廃塩化ビニル管・継手:200kg/m³(荷積み状態時)