

まず取付管取替工【補助】

取付管径:  $\phi 150$

No	柵深さ(m)	取付管延長(m)		本管径 (mm)	土被り (m)	柵形状		モルタル 補修工
		撤去	取替			現状	取替後	
2	0.90	5.10	5.10	400	1.98	φ 350	防25	
9	0.90	5.40	5.40	400	1.98	φ 350	防25	
10	0.90	3.50	3.50	人孔	2.00	φ 350	防25	
11	0.85	5.00	5.00	400	2.00	φ 350	防25	
12	0.90	3.40	3.40	400	2.00	φ 350	防25	
13	0.90	4.10	4.10	400	2.00	φ 350	防25	
14	0.85	4.50	4.50	400	2.00	φ 350	防25	
30	0.90	0.50	0.50	400	1.70	φ 350	防25	
32	0.85	0.50	0.50	400	1.70	φ 350	防25	
43	0.90	3.40	3.40	400	1.60	φ 350	防25	
平均	0.89	3.54	3.54		1.90			
合計	10	箇所						

取付管径:  $\phi 150$

28	0.95	1.00	1.00	400	1.70	Co500	防25	
合計	1	箇所						

取付管径:  $\phi 150 \cdot 200$

8	1.00	3.90	3.90	400	1.98	φ 350	Co500	
21	0.90	1.70	1.70	400	1.72	φ 350	Co500	
29	0.80	3.20	3.20	400	1.70	φ 350	Co500	
平均	0.90	2.93	2.93		1.80			
合計	3	箇所						

取付管径:  $\phi 150$

31	0.80	3.10	3.10	400	1.70	Co500	Co500	
合計	1	箇所						

## 取付管取替工【補助】

取付管径:  $\phi 150 \cdot 200$

No	柵深さ(m)	取付管延長(m)		本管径 (mm)	土被り (m)	柵形状		モルタル 補修工
		撤去	取替			現状	取替後	
1	0.50	3.10	3.10	400	1.98	街渠柵	街渠柵	
4	0.90	5.20	5.20	400	1.98	φ 350	φ 350	
5	1.10	9.60	9.60	400	1.98	φ 350	φ 350	
平均	0.83	5.97	5.97		1.98			
合計	3	箇所						

## 取付管ます設置工【補助】

取付管径:  $\phi 150$

No	柵深さ(m)	取付管延長(m)		本管径 (mm)	土被り (m)	柵形状		モルタル 補修工
		撤去	取替			現状	取替後	
7		1.00	5.40	400	1.98	不明	防25	
27		1.00	3.30	400	1.70	不明	防25	
33		1.00	4.00	400	1.70	不明	防25	
平均		1.00	4.23	1.79				
合計	3	箇所						

まず取付管取替工【単独】

取付管径:  $\phi 150$

No	柵深さ(m)	取付管延長(m)		本管径 (mm)	土被り (m)	柵形状		モルタル 補修工
		撤去	取替			現状	取替後	
24	0.75	1.00	1.00	250	1.17	φ 350	Co500	
合計	1	箇所						

取付管径:  $\phi 150$

25	0.90	1.40	1.40	250	1.17	φ 350	防14	
合計	1	箇所						

取付管径:  $\phi 150$

45	0.90	1.30	1.30	250	1.51	Co500	防14	
合計	1	箇所						

## 取付管取替工【单独】

取付管径:  $\phi 150 \cdot 200$

No	柵深さ(m)	取付管延長(m)		本管径 (mm)	土被り (m)	柵形状		モルタル 補修工
		撤去	取替			現状	取替後	
34	0.80	0.20	0.20	250	1.70	Co500	Co500	有
35	0.90	0.20	0.20	250	1.70	Co500	Co500	
36	0.90	0.30	0.30	250	1.70	Co500	Co500	
37	0.95	1.20	1.20	250	1.70	街渠柵	街渠柵	有
38	0.85	1.40	1.40	250	1.70	街渠柵	街渠柵	有
39	0.70	0.20	0.20	250	1.70	Co500	Co500	
40	1.00	0.20	0.20	250	1.70	Co500	Co500	
41	0.90	0.20	0.20	250	1.70	φ 350	φ 350	
42	0.80	0.20	0.20	250	1.70	Co500	Co500	有
46	0.85	1.90	1.90	250	1.51	街渠柵	街渠柵	有
47	0.90	2.00	2.00	250	1.77	Co500	Co500	
48	1.00	1.70	1.70	250	1.77	Co500	Co500	
平均	0.88	0.81	0.81		1.70			
合計	12	箇所						

## 柵取付管撤去工【单独】

取付管径:  $\phi 150 \cdot 200$

No	柵深さ(m)	取付管延長(m)		本管径 (mm)	土被り (m)	柵形状		モルタル 補修工
		撤去	取替			現状	取替後	
3	0.80	4.20		400	1.98	φ 350	撤去	
6	0.90	3.70		400	1.98	φ 350	撤去	
15		5.00		400	2.00	φ 350	撤去	
16		1.00		400	2.00	不明	撤去	
17		1.00		400	1.72	不明	撤去	
18		1.00		400	1.72	不明	撤去	
19		1.00		400	1.72	不明	撤去	
20		1.00		400	1.72	不明	撤去	
22		1.00		400	1.72	不明	撤去	
44	0.80	3.00		400	1.60	φ 350	撤去	
平均	0.83	2.19			1.82			
合計	10	箇所						

取付管径:  $\phi 150$

23	0.80	0.50		250	1.17	φ 350	撤去	
26	0.95	1.10		250	1.17	φ 350	撤去	
平均	0.88	0.80	1.17					
合計	2	箇所						

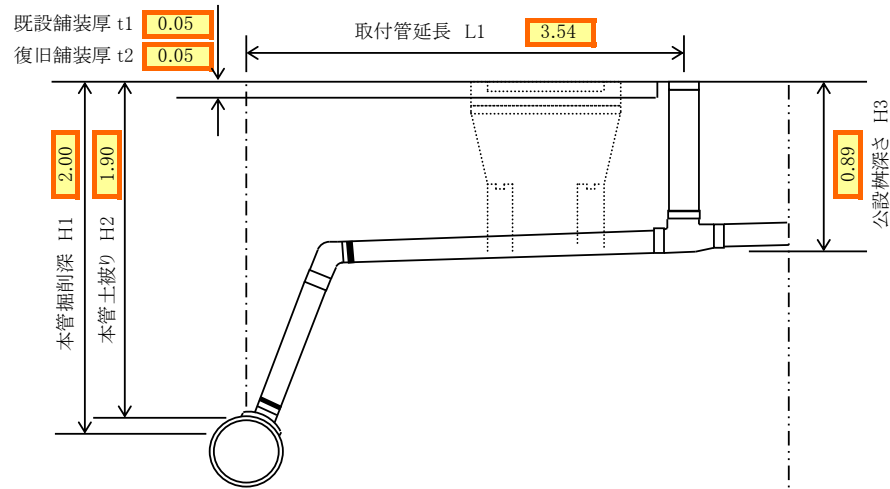
# ます取付管取替工【補助】

施工場所

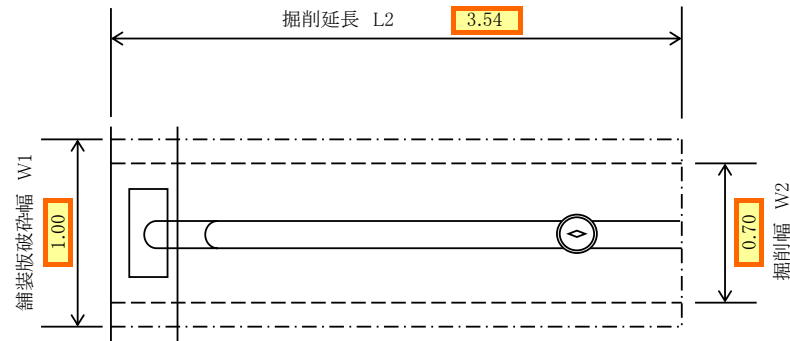
2,9,10,11,12,13,14,30,32,43

下水道改良工事(スR6-11)

## 断面図



## 平面図



## 数量表(1箇所当り)

取付管口径	φ	150	本管口径	φ	400
既設Co桝	φ	350			

## 舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.15
下層路盤 RC-40	0.35

## 土工

平均掘削深  $h = (2.00 + 0.89) / 2 = 1.45 \text{ m}$

掘削 (機械)  $\{ (1.45 - 0.05) \times 0.70 \times 3.54 \} / 2 = 1.73 \text{ m}^3$

掘削 (人力)  $\{ (1.45 - 0.05) \times 0.70 \times 3.54 \} / 2 = 1.73 \text{ m}^3$

埋戻 (砂)  $(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 3.54 = 1.15 \text{ m}^3$

埋戻 (RC)  $\{ 1.45 - (0.05 + 0.15 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 3.54 = 1.95 \text{ m}^3$

埋戻 (M)  $0.15 \times 0.70 \times 3.54 = 0.37 \text{ m}^3$

発生土処分  $1.73 + 1.73 = 3.46 \text{ m}^3$

Co殻処分(10箇所)  $0.07 \text{ m}^3$

撤去陶管処分  $3.54 \times 31.3 / 1000 = 0.11 \text{ m}^3$

舗装版切断  $3.54 \times 2 + 1.00 \times 1 = 8.08 \text{ m}$

舗装版破砕 (機械)  $3.54 \times 1.00 - 0.24 = 3.30 \text{ m}^2$

As殻処分  $3.30 \times 0.05 = 0.17 \text{ m}^3$

舗装仮復旧(加熱)  $3.54 \times 1.00 - 0.04 = 3.50 \text{ m}^2$

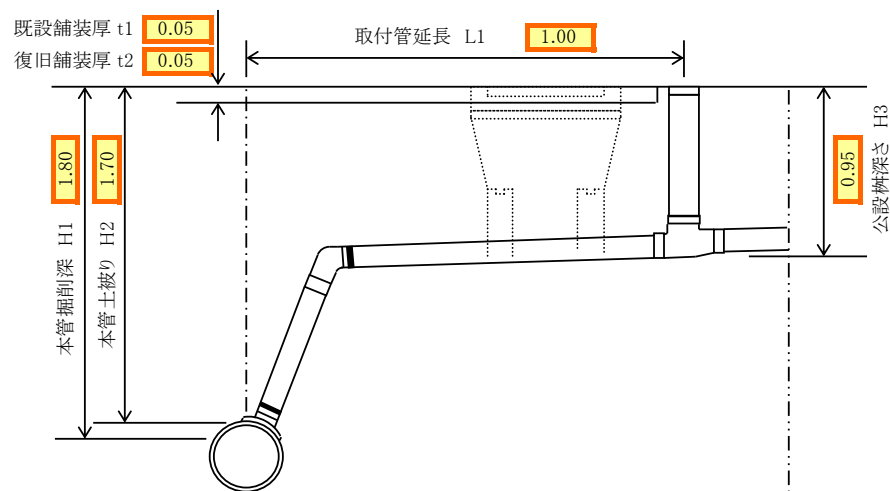
ます取付管取替工【補助】

施工場所

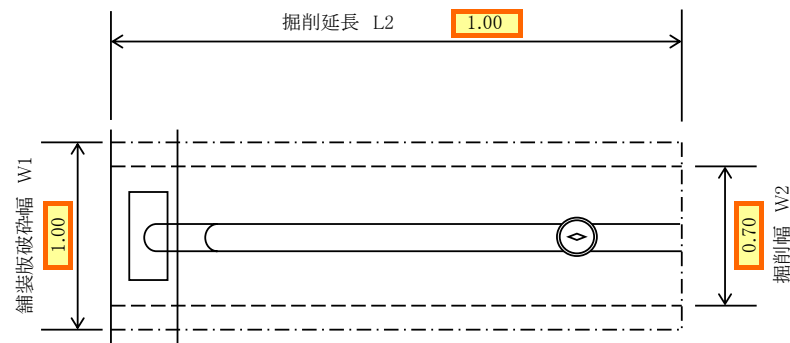
28

下水道改良工事(スR6-11)

断面図



平面図



数量表(1箇所当り)

取付管口径	φ	150	本管口径	φ	400
既設Co桝	φ	500			

舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.15
下層路盤 RC-40	0.35

土工

平均掘削深  $h = (1.80 + 0.95) / 2 = 1.38 \text{ m}$

掘削 (機械)  $\{ (1.38 - 0.05) \times 0.70 \times 1.00 \} / 2 = 0.47 \text{ m}^3$

掘削 (人力)  $\{ (1.38 - 0.05) \times 0.70 \times 1.00 \} / 2 = 0.47 \text{ m}^3$

埋戻 (砂)  $(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 1.00 = 0.33 \text{ m}^3$

埋戻 (RC)  $\{ 1.38 - (0.05 + 0.15 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 1.00 = 0.50 \text{ m}^3$

埋戻 (M)  $0.15 \times 0.70 \times 1.00 = 0.11 \text{ m}^3$

発生土処分  $0.47 + 0.47 = 0.94 \text{ m}^3$

Co殻処分(1箇所)  $0.12 \text{ m}^3$

撤去陶管処分  $1.00 \times 31.3 / 1000 = 0.03 \text{ m}^3$

舗装版切断  $1.00 \times 2 + 1.00 \times 1 = 3.00 \text{ m}$

舗装版破砕 (機械)  $1.00 \times 1.00 - 0.38 = 0.62 \text{ m}^2$

As殻処分  $0.62 \times 0.05 = 0.03 \text{ m}^3$

舗装仮復旧(加熱)  $1.00 \times 1.00 - 0.04 = 0.96 \text{ m}^2$

まず取付管取替工【補助】

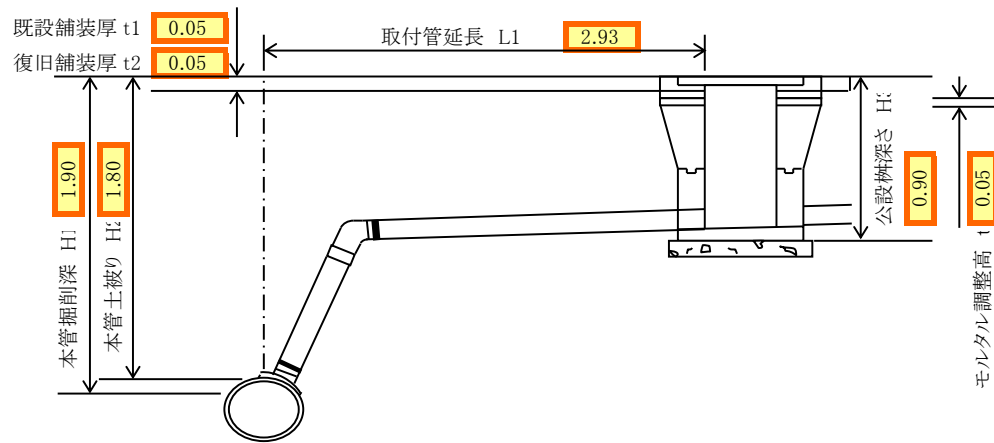
( φ 500 )

施工場所

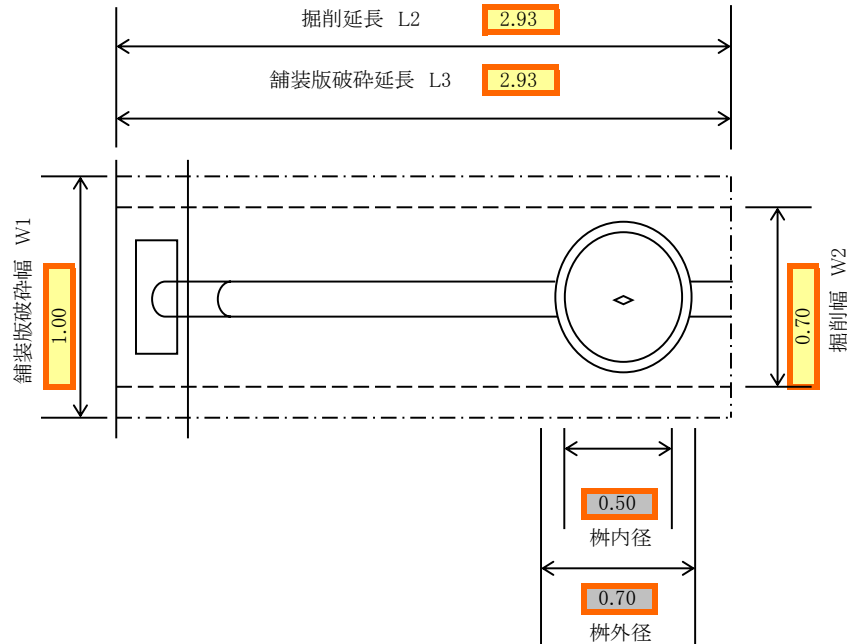
8,21,29

下水道改良工事(スR6-11)

断面図



平面図



数量表

取付管口径	φ	150・200	本管口径	φ	400
既存Co樹	φ	500			

舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.15
下層路盤 RC-40	0.35

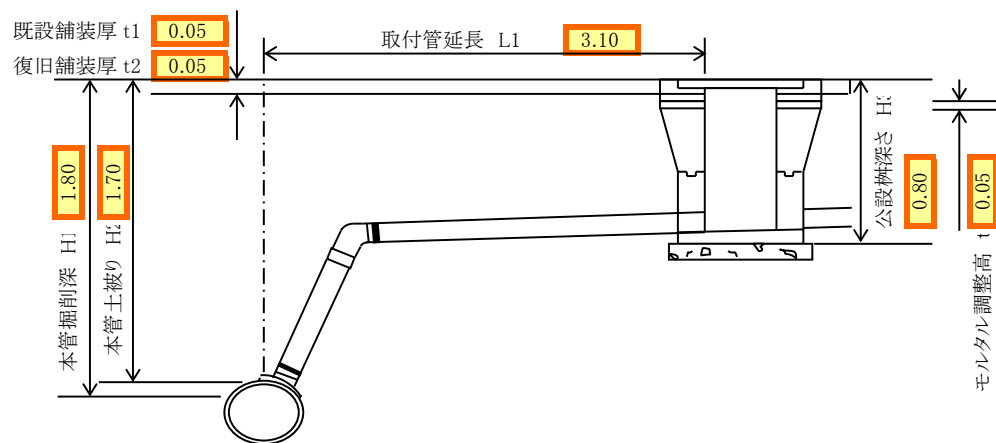
材 料

φ 500 蓋市章入り	1 個
φ 500 縁塊	1 個
φ 500 調整側塊 H=200	1 個
φ 500 有孔側塊	1 個
φ 500 底塊	1 個
調整モルタル	0.94 袋

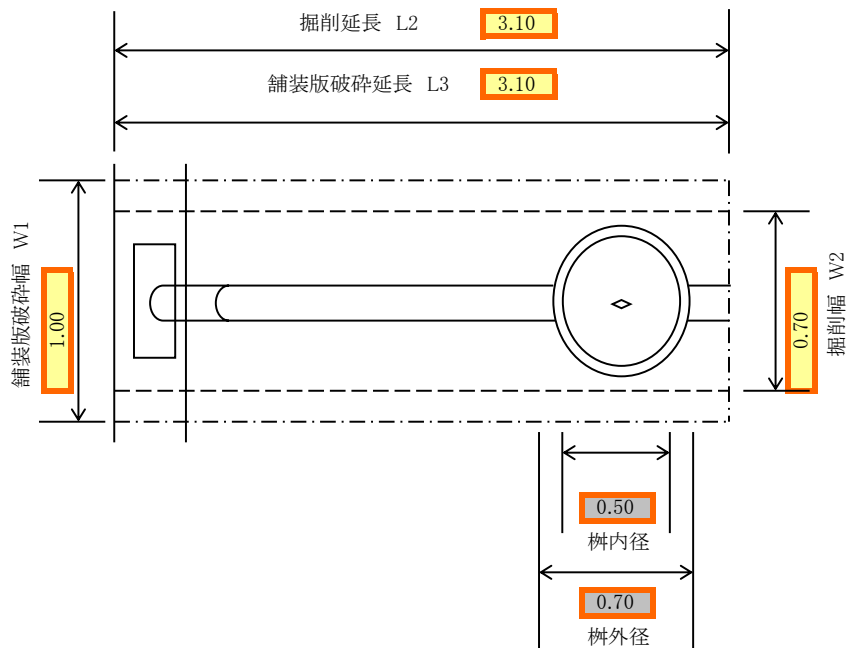
土 工

平均掘削深	$h = (1.90 + 0.90) / 2 = 1.40$ m
掘削 (機械)	$\{ (1.40 - 0.05) \times 0.70 \times 2.93 \} / 2 = 1.38$ m <sup>3</sup>
掘削 (人力)	$\{ (1.40 - 0.05) \times 0.70 \times 2.93 \} / 2 = 1.38$ m <sup>3</sup>
埋戻 (砂)	$(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 2.93 = 0.95$ m <sup>3</sup>
埋戻 (RC)	$\{ 1.40 - (0.05 + 0.15 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 2.93 = 1.50$ m <sup>3</sup>
埋戻 (M)	$0.15 \times 0.7 \times 2.93 = 0.3$ m <sup>3</sup>
発生土処分	$1.38 + 1.38 = 2.76$ m <sup>3</sup>
Co殻処分(3箇所)	0.07 m <sup>3</sup>
撤去陶管処分	$2.93 \times 31.3 / 1000 = 0.09$ m <sup>3</sup>
舗装版切断	$2.93 \times 2 + 1.00 \times 1 = 6.86$ m
舗装版破碎 (機械)	$2.93 \times 1.00 - 0.24 = 2.69$ m <sup>2</sup>
As殻処分	$2.69 \times 0.05 = 0.13$ m <sup>3</sup>
舗装仮復旧 (加熱)	$2.93 \times 1.00 - 0.38 = 2.55$ m <sup>2</sup>
調整モルタル	$(0.70^2 - 0.50^2) \times \pi / 4 \times 0.05 / 0.01 = 0.94$ 袋

## 断面図



## 平面図



## 数量表

取付管口径	φ 150	本管口径	φ 400
既存Co樹	φ 500		

## 舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.15
下層路盤 RC-40	0.35

## 材 料

φ 500 蓋市章入り	1 個
φ 500 縁塊	1 個
φ 500 調整側塊 H=100	1 個
φ 500 有孔側塊	1 個
φ 500 底塊	1 個

## 土 工

平均掘削深	$h = (1.80 + 0.80) / 2 = 1.30$ m
掘削 (機械)	$\{ (1.30 - 0.05) \times 0.70 \times 3.10 \} / 2 = 1.36$ m <sup>3</sup>
掘削 (人力)	$\{ (1.30 - 0.05) \times 0.70 \times 3.10 \} / 2 = 1.36$ m <sup>3</sup>
埋戻 (砂)	$(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 3.10 = 1.01$ m <sup>3</sup>
埋戻 (RC)	$\{ 1.30 - (0.05 + 0.15 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 3.10 = 1.38$ m <sup>3</sup>
埋戻 (M)	$0.15 \times 0.7 \times 3.1 = 0.33$ m <sup>3</sup>
発生土処分	$1.36 + 1.36 = 2.72$ m <sup>3</sup>
Co殻処分(1箇所)	0.10 m <sup>3</sup>
撤去陶管処分	$3.10 \times 31.3 / 1000 = 0.10$ m <sup>3</sup>
舗装版切断	$3.10 \times 2 + 1.00 \times 1 = 7.20$ m
舗装版破碎 (機械)	$3.10 \times 1.00 - 0.24 = 2.86$ m <sup>2</sup>
As殻処分	$2.86 \times 0.05 = 0.14$ m <sup>3</sup>
舗装仮復旧 (加熱)	$3.10 \times 1.00 - 0.38 = 2.72$ m <sup>2</sup>
調整モルタル	$(0.70^2 - 0.50^2) \times \pi / 4 \times 0.05 / 0.01 = 0.94$ 袋

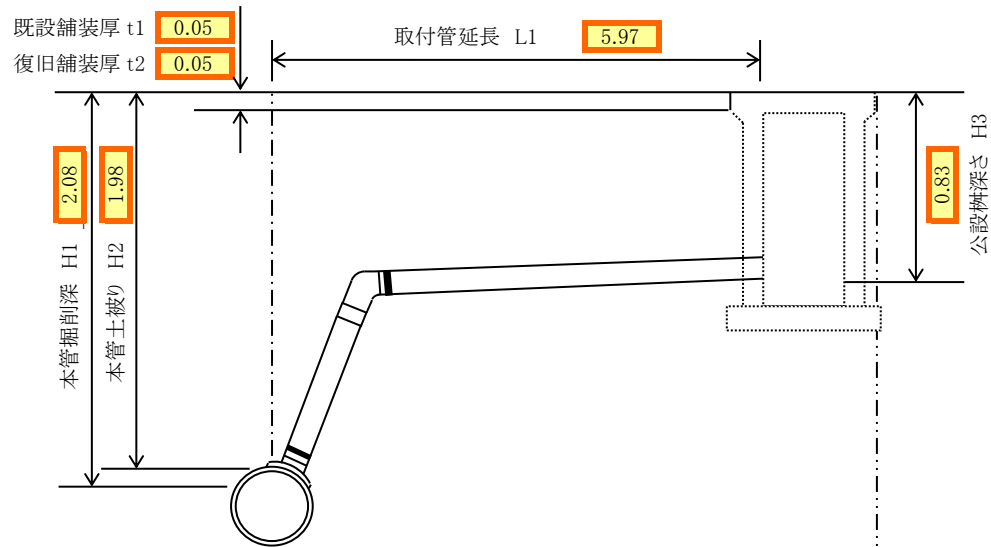
# 取付管取替工【補助】

施工場所

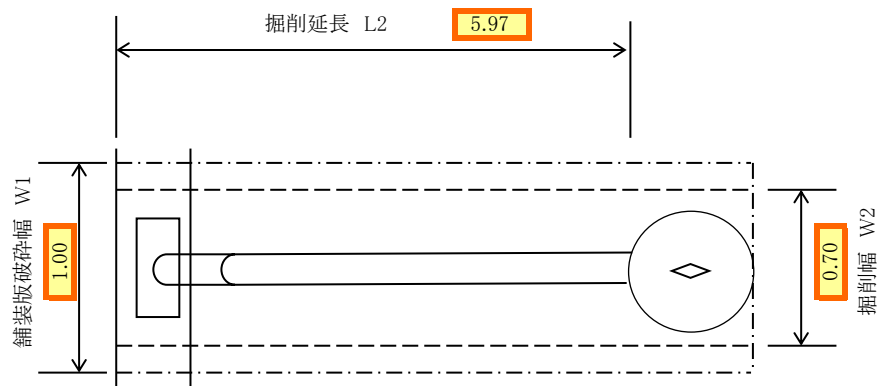
1,4,5

下水道改良工事(スR6-11)

## 断面図



## 平面図



## 数量表(1箇所当り)

取付管口径	φ	150・200	本管口径	φ	400
既設Co桝	φ	350			

## 舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.15
下層路盤 RC-40	0.35

## 土工

平均掘削深	$h = (2.08 + 0.83) / 2 = 1.46$	m
掘削 (機械)	$\{ (1.46 - 0.05) \times 0.70 \times 5.97 \} / 2 = 2.95$	m <sup>3</sup>
掘削 (人力)	$\{ (1.46 - 0.05) \times 0.70 \times 5.97 \} / 2 = 2.95$	m <sup>3</sup>
埋戻 (砂)	$(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 5.97 = 1.94$	m <sup>3</sup>
埋戻 (RC)	$\{ 1.46 - (0.05 + 0.15 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 5.97 = 3.32$	m <sup>3</sup>
埋戻 (M)	$0.15 \times 0.70 \times 5.97 = 0.63$	m <sup>3</sup>

発生土処分	$2.95 + 2.95 = 5.90$	m <sup>3</sup>
撤去陶管処分	$5.97 \times 31.3 / 1000 = 0.19$	m <sup>3</sup>
舗装版切断	$5.97 \times 2 + 1.00 \times 1 = 12.94$	m
舗装版破碎 (機械)	$5.97 \times 1.00 = 5.97$	m <sup>2</sup>
As殻処分	$5.97 \times 0.05 = 0.30$	m <sup>3</sup>
舗装仮復旧(加熱)	$5.97 \times 1.00 = 5.97$	m <sup>2</sup>



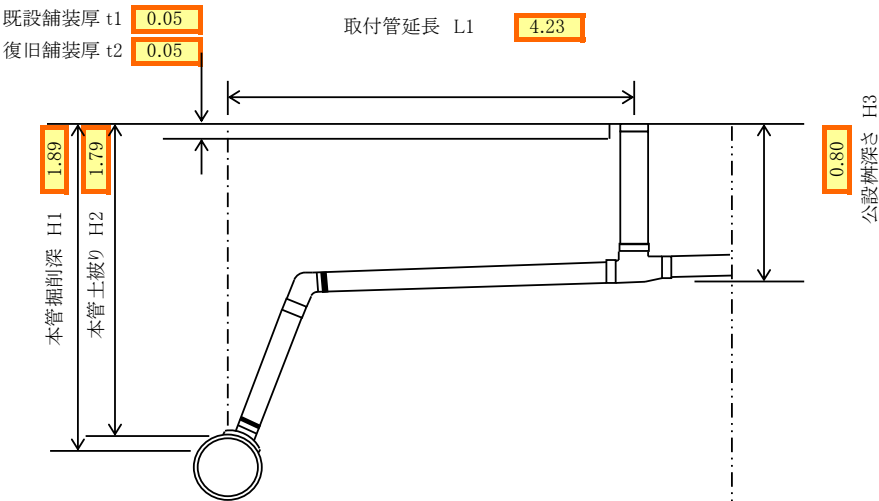
取付管ます設置工【補助】

施工場所

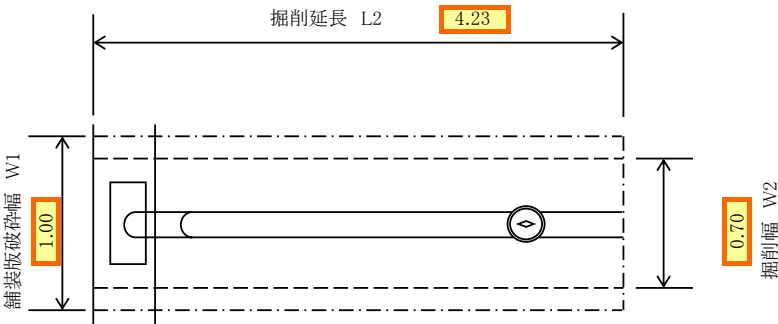
7,27,33

下水道改良工事(スR6-11)

断面図



平面図



数量表(1箇所当り)

取付管口径 φ 150 本管口径 φ 400

舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.15
下層路盤 RC-40	0.35

土工

平均掘削深  $h = (1.89 + 0.80) / 2 = 1.35$  m

掘削 (機械)  $\{ (1.35 - 0.05) \times 0.70 \times 4.23 \} / 2 = 1.93$  m<sup>3</sup>

掘削 (人力)  $\{ (1.35 - 0.05) \times 0.70 \times 4.23 \} / 2 = 1.93$  m<sup>3</sup>

埋戻 (砂)  $(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 4.23 = 1.38$  m<sup>3</sup>

埋戻 (RC)  $\{ 1.35 - (0.05 + 0.15 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 4.23 = 2.03$  m<sup>3</sup>

埋戻 (M)  $0.15 \times 0.70 \times 4.23 = 0.44$  m<sup>3</sup>

発生土処分  $1.93 + 1.93 = 3.86$  m<sup>3</sup>

撤去陶管処分  $4.23 \times 31.3 / 1000 = 0.13$  m<sup>3</sup>

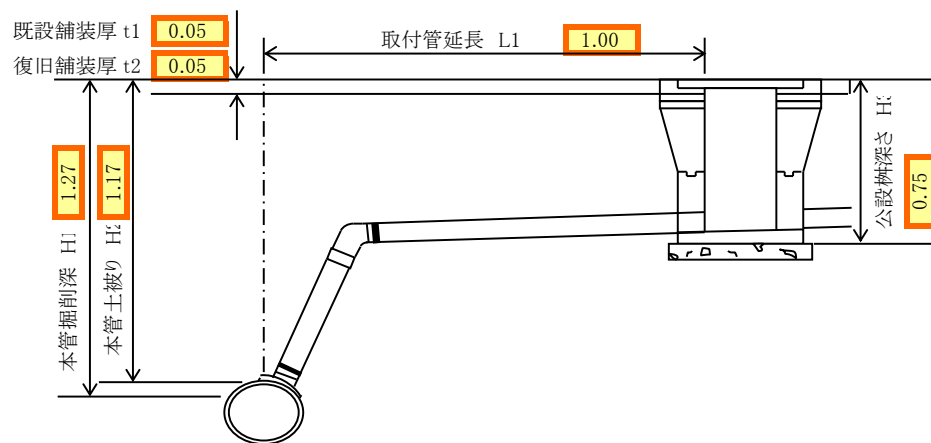
舗装版切断  $4.23 \times 2 + 1.00 \times 1 = 9.47$  m

舗装版破砕 (機械)  $4.23 \times 1.00 = 4.23$  m<sup>2</sup>

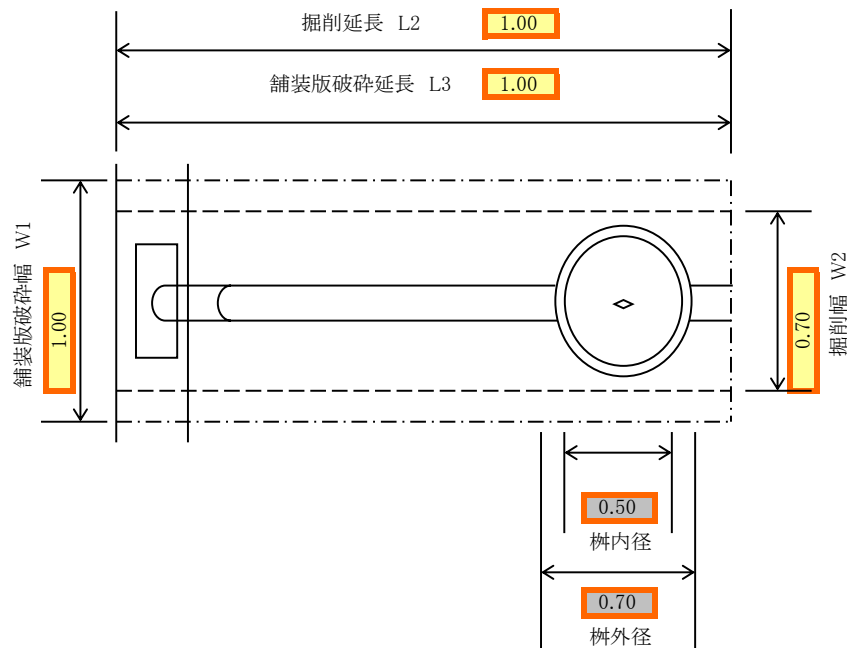
As殻処分  $4.23 \times 0.05 = 0.21$  m<sup>3</sup>

舗装仮復旧(加熱)  $4.23 \times 1.00 - 0.04 = 4.19$  m<sup>2</sup>

## 断面図



## 平面図



## 数量表

取付管口径	φ 150	本管口径	φ 250
既存Co樹	φ 350		

## 舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.10
下層路盤 RC-40	0.25

## 材 料

φ 500 蓋市章入り	1 個
φ 500 縁塊	1 個
φ 500 調整側塊 H=100	1 個
φ 500 有孔側塊	1 個
φ 500 底塊	1 個

## 土 工

平均掘削深	$h = (1.27 + 0.75) / 2 = 1.01$ m
掘削 (機械)	$\{ (1.01 - 0.05) \times 0.70 \times 1.00 \} / 2 = 0.34$ m <sup>3</sup>
掘削 (人力)	$\{ (1.01 - 0.05) \times 0.70 \times 1.00 \} / 2 = 0.34$ m <sup>3</sup>
埋戻 (砂)	$(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 1.00 = 0.33$ m <sup>3</sup>
埋戻 (RC)	$\{ 1.01 - (0.05 + 0.10 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 1.00 = 0.28$ m <sup>3</sup>
埋戻 (M)	$0.10 \times 0.70 \times 1.00 = 0.07$ m <sup>3</sup>
発生土処分	$0.34 + 0.34 = 0.68$ m <sup>3</sup>
Co殻処分(1箇所)	0.07 m <sup>3</sup>
撤去陶管処分	$1.00 \times 31.3 / 1000 = 0.03$ m <sup>3</sup>
舗装版切断	$1.00 \times 2 + 1.00 \times 1 = 3.00$ m
舗装版破碎 (機械)	$1.00 \times 1.00 - 0.24 = 0.76$ m <sup>2</sup>
As殻処分	$0.76 \times 0.05 = 0.04$ m <sup>3</sup>
舗装仮復旧 (加熱)	$1.00 \times 1.00 - 0.38 = 0.62$ m <sup>2</sup>

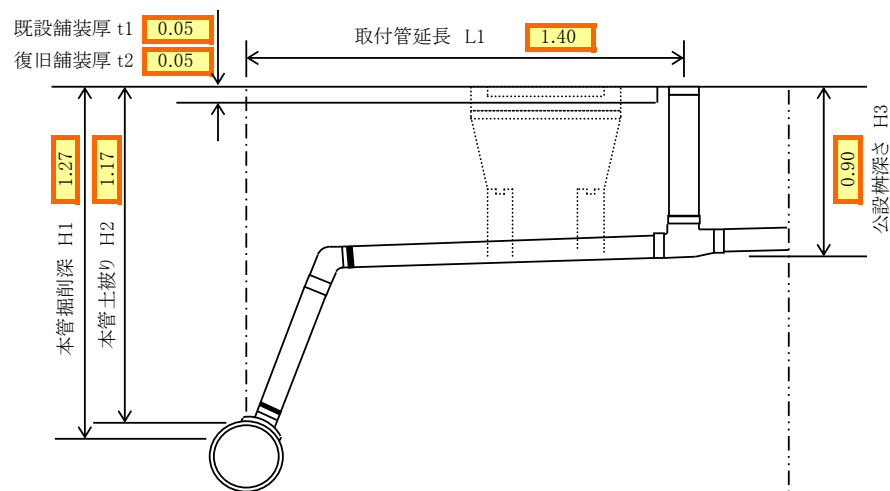
ます取付管取替工【単独】

施工場所

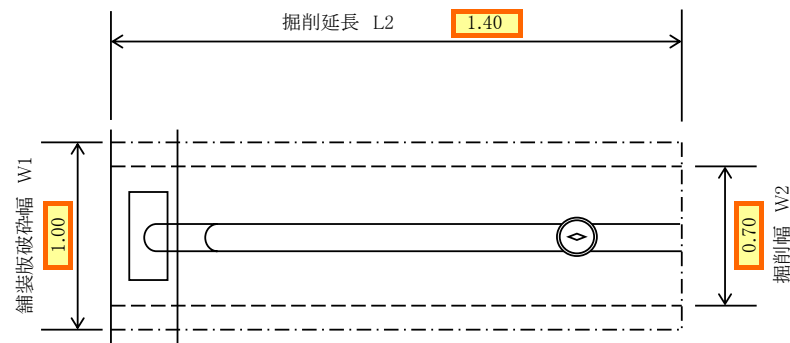
25

下水道改良工事(スR6-11)

断面図



平面図



数量表(1箇所当り)

取付管口径	φ	150	本管口径	φ	250
既設Co桝	φ	350			

舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.10
下層路盤 RC-40	0.25

土工

平均掘削深  $h = (1.27 + 0.90) / 2 = 1.09$  m

掘削 (機械)  $\{ (1.09 - 0.05) \times 0.70 \times 1.40 \} / 2 = 0.51$  m<sup>3</sup>

掘削 (人力)  $\{ (1.09 - 0.05) \times 0.70 \times 1.40 \} / 2 = 0.51$  m<sup>3</sup>

埋戻 (砂)  $(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 1.40 = 0.46$  m<sup>3</sup>

埋戻 (RC)  $\{ 1.09 - (0.05 + 0.10 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 1.40 = 0.47$  m<sup>3</sup>

埋戻 (M)  $0.10 \times 0.70 \times 1.40 = 0.10$  m<sup>3</sup>

発生土処分  $0.51 + 0.51 = 1.02$  m<sup>3</sup>

Co殻処分(1箇所)  $0.11$  m<sup>3</sup>

撤去陶管処分  $1.40 \times 31.3 / 1000 = 0.04$  m<sup>3</sup>

舗装版切断  $1.40 \times 2 + 1.00 \times 1 = 3.80$  m

舗装版破砕 (機械)  $1.40 \times 1.00 - 0.24 = 1.16$  m<sup>2</sup>

As殻処分  $1.16 \times 0.05 = 0.06$  m<sup>3</sup>

舗装仮復旧(加熱)  $1.40 \times 1.00 - 0.04 = 1.36$  m<sup>2</sup>

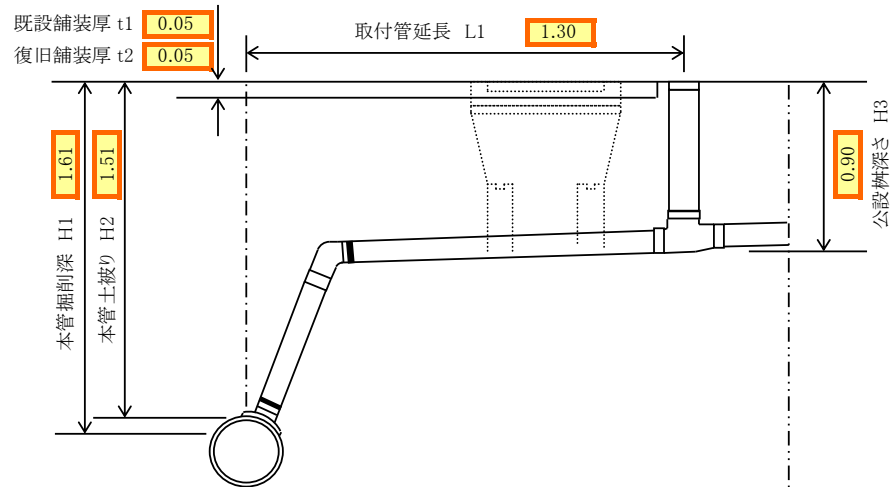
ます取付管取替工【単独】

施工場所

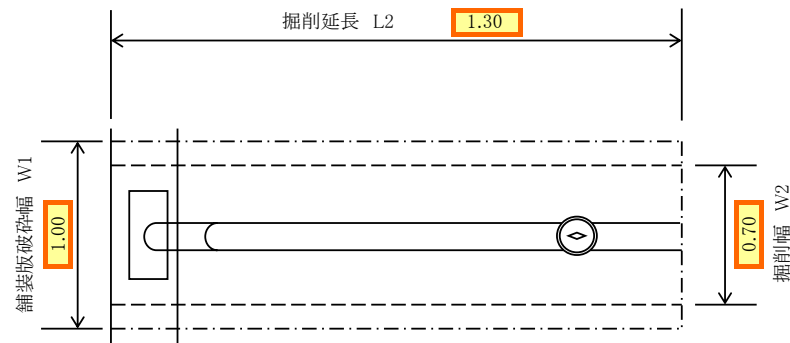
45

下水道改良工事(スR6-11)

断面図



平面図



数量表(1箇所当り)

取付管口径	φ	150	本管口径	φ	250
既設Co桝	φ	500			

舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.10
下層路盤 RC-40	0.25

土工

平均掘削深  $h = (1.61 + 0.90) / 2 = 1.26 \text{ m}$

掘削 (機械)  $\{ (1.26 - 0.05) \times 0.70 \times 1.30 \} / 2 = 0.55 \text{ m}^3$

掘削 (人力)  $\{ (1.26 - 0.05) \times 0.70 \times 1.30 \} / 2 = 0.55 \text{ m}^3$

埋戻 (砂)  $(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 1.30 = 0.42 \text{ m}^3$

埋戻 (RC)  $\{ 1.26 - (0.05 + 0.10 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 1.30 = 0.59 \text{ m}^3$

埋戻 (M)  $0.10 \times 0.70 \times 1.30 = 0.09 \text{ m}^3$

発生土処分  $0.55 + 0.55 = 1.10 \text{ m}^3$

Co殻処分(1箇所)  $0.11 \text{ m}^3$

撤去陶管処分  $1.30 \times 31.3 / 1000 = 0.04 \text{ m}^3$

舗装版切断  $1.30 \times 2 + 1.00 \times 1 = 3.60 \text{ m}$

舗装版破砕 (機械)  $1.30 \times 1.00 - 0.38 = 0.92 \text{ m}^2$

As殻処分  $0.92 \times 0.05 = 0.05 \text{ m}^3$

舗装仮復旧(加熱)  $1.30 \times 1.00 - 0.04 = 1.26 \text{ m}^2$

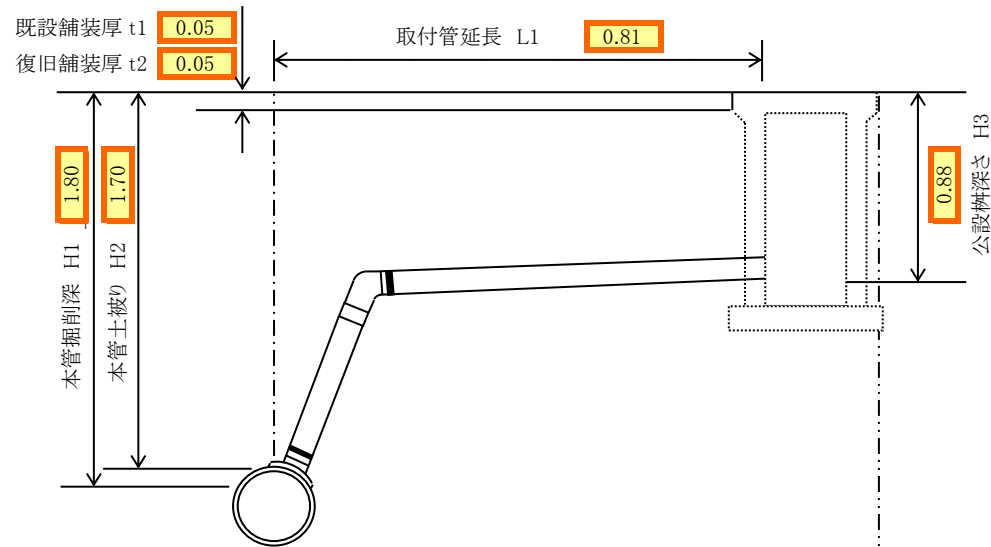
# 取付管取替工【単独】

施工場所

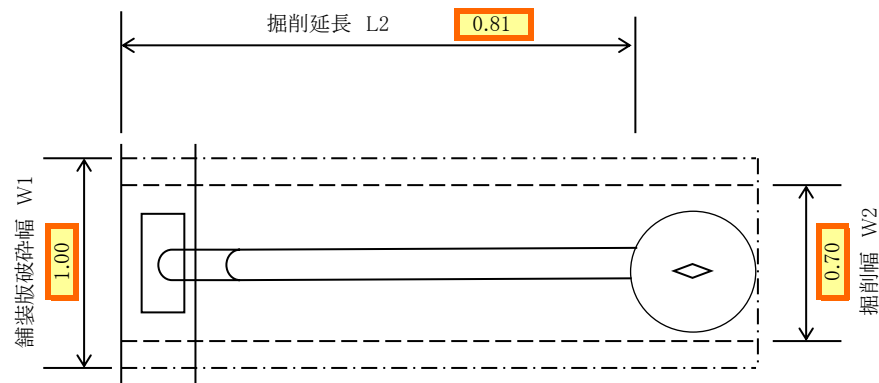
34,35,36,37,38,39,40,41,42,46,47,48

下水道改良工事(スR6-11)

## 断面図



## 平面図



## 数量表(1箇所当り)

取付管口径	φ	150・200	本管口径	φ	250
既設Co桝	φ	350・500			

## 舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.10
下層路盤 RC-40	0.25

## 土工

平均掘削深	$h = (1.80 + 0.88) / 2 = 1.34$	m
掘削 (機械)	$\{ (1.34 - 0.05) \times 0.70 \times 0.81 \} / 2 = 0.37$	m <sup>3</sup>
掘削 (人力)	$\{ (1.34 - 0.05) \times 0.70 \times 0.81 \} / 2 = 0.37$	m <sup>3</sup>
埋戻 (砂)	$(0.30 + 0.165) \times 0.70 \times 0.81 = 0.26$	m <sup>3</sup>
埋戻 (RC)	$\{ 1.34 - (0.05 + 0.10 + 0.30 + 0.165) \} \times 0.70 \times 0.81 = 0.41$	m <sup>3</sup>
埋戻 (M)	$0.10 \times 0.70 \times 0.81 = 0.06$	m <sup>3</sup>
発生土処分	$0.37 + 0.37 = 0.74$	m <sup>3</sup>
撤去陶管処分	$0.81 \times 31.3 / 1000 = 0.03$	m <sup>3</sup>
舗装版切断	$0.81 \times 2 + 1.00 \times 1 = 2.62$	m
舗装版破碎 (機械)	$0.81 \times 1.00 = 0.81$	m <sup>2</sup>
As殻処分	$0.81 \times 0.05 = 0.04$	m <sup>3</sup>
舗装仮復旧(加熱)	$0.81 \times 1.00 = 0.81$	m <sup>2</sup>
モルタル補修工	5.00	箇所

# 柵取付管撤去工【単独】

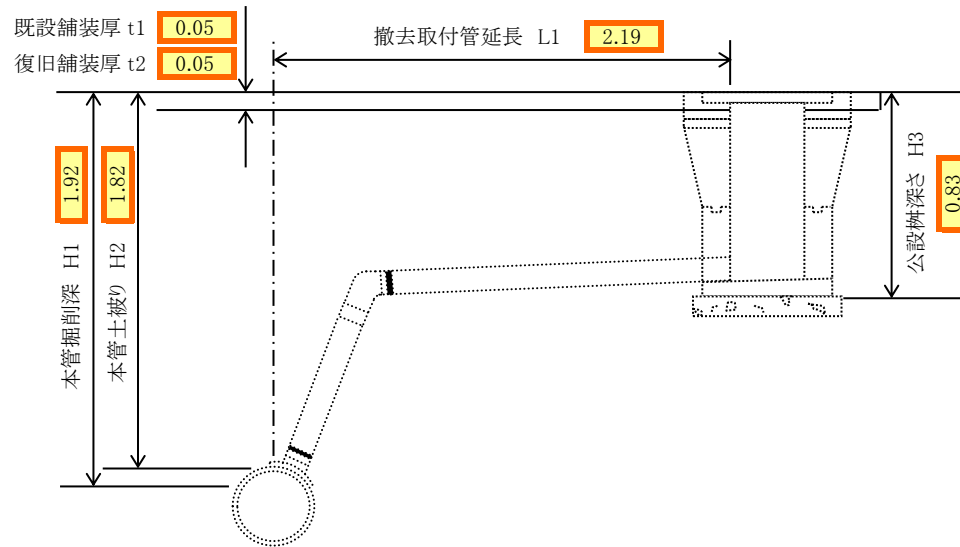
( φ 350 )

施工場所

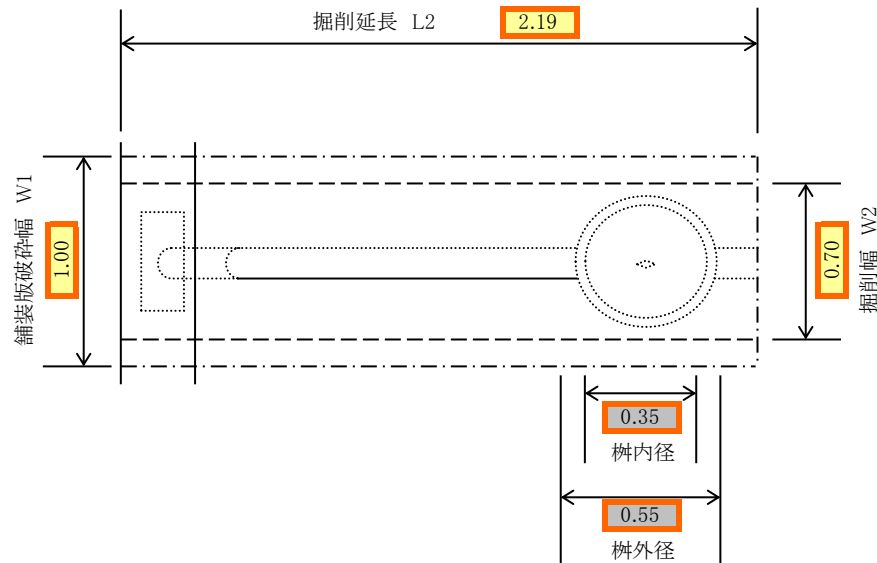
3,6,15,16,17,18,19,20,22,44

下水道改良工事(スR6-11)

## 断面図



## 平面図



## 数量表(1箇所当り)

取付管口径 φ 150・200 本管口径 φ 400

## 舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.15
下層路盤 RC-40	0.35

## 土工

平均掘削深	$h = (1.92 + 0.83) / 2 = 1.38$	m
掘削 (機械)	$\{ (1.38 - 0.05) \times 0.70 \times 2.19 \} / 2 = 1.02$	m <sup>3</sup>
掘削 (人力)	$\{ (1.38 - 0.05) \times 0.70 \times 2.19 \} / 2 = 1.02$	m <sup>3</sup>
埋戻 (RC)	$(1.38 - 0.05 - 0.15) \times 0.70 \times 2.19 = 1.81$	m <sup>3</sup>
埋戻 (M)	$0.15 \times 0.70 \times 2.19 = 0.23$	m <sup>3</sup>
発生土処分	$1.02 + 1.02 = 2.04$	m <sup>3</sup>
Co殻処分(10箇所)	0.07	m <sup>3</sup>
撤去陶管処分	$2.19 \times 31.3 / 1000 = 0.07$	m <sup>3</sup>
舗装版切断	$2.19 \times 2 + 1.00 \times 1 = 5.38$	m
舗装版破砕 (機械)	$2.19 \times 1.00 = 2.19$	m <sup>2</sup>
As殻処分	$2.19 \times 0.05 = 0.11$	m <sup>3</sup>
舗装仮復旧(加熱)	$2.19 \times 1.00 = 2.19$	m <sup>2</sup>

# 柵取付管撤去工【単独】

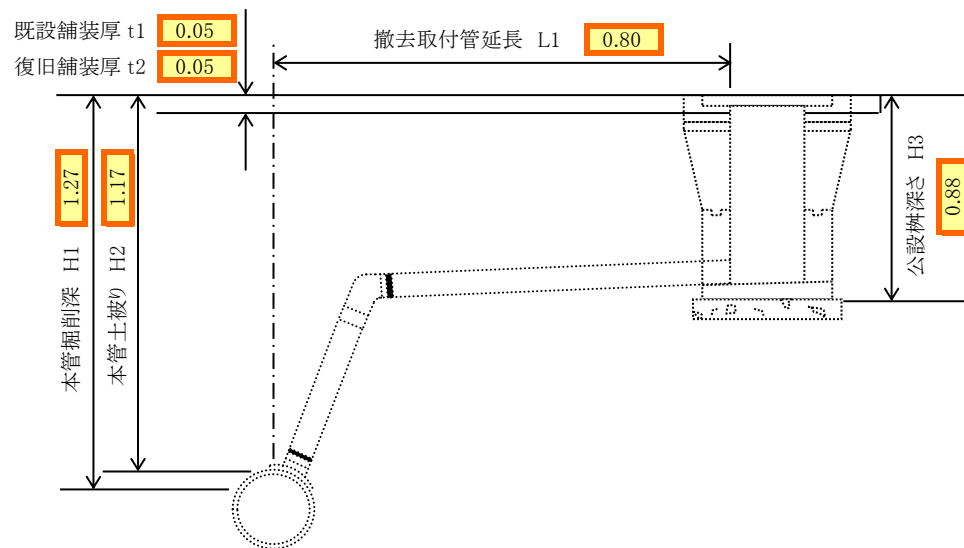
( φ 350 )

施工場所

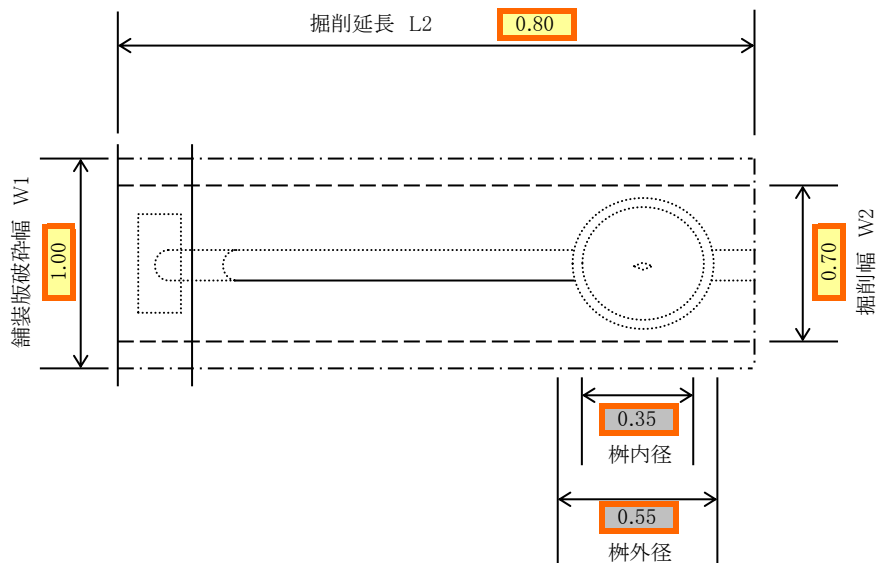
23,26

下水道改良工事(スR6-11)

## 断面図



## 平面図



## 数量表(1箇所当り)

取付管口径

φ

150

本管口径

φ

250

## 舗装構成

表層 密粒度ASC	0.05
上層路盤 M-30	0.10
下層路盤 RC-40	0.25

## 土工

平均掘削深  $h = (1.27 + 0.88) / 2 = 1.08 \text{ m}$

掘削 (機械)  $\{ (1.08 - 0.05) \times 0.70 \times 0.80 \} / 2 = 0.29 \text{ m}^3$

掘削 (人力)  $\{ (1.08 - 0.05) \times 0.70 \times 0.80 \} / 2 = 0.29 \text{ m}^3$

埋戻 (RC)  $(1.08 - 0.05 - 0.10) \times 0.70 \times 0.80 = 0.53 \text{ m}^3$

埋戻 (M)  $0.10 \times 0.70 \times 0.80 = 0.06 \text{ m}^3$

発生土処分  $0.29 + 0.29 = 0.58 \text{ m}^3$

Co殻処分(2箇所)  $0.07 \text{ m}^3$

撤去陶管処分  $0.80 \times 31.3 / 1000 = 0.03 \text{ m}^3$

舗装版切断  $0.80 \times 2 + 1.00 \times 1 = 2.60 \text{ m}$

舗装版破砕 (機械)  $0.80 \times 1.00 = 0.80 \text{ m}^2$

As殻処分  $0.80 \times 0.05 = 0.04 \text{ m}^3$

舗装仮復旧(加熱)  $0.80 \times 1.00 = 0.80 \text{ m}^2$

区画線数量計算書			
工種	規格	数量	摘要
区画線工	外側線 実線 15cm 白		
	施工箇所 1~22 27~44		
	1.00m×31箇所	31.0 m	
	停止線 実線 45cm幅 白		
	施工箇所 26・17		
	1.75m×1箇所		
	5.00m×1箇所	6.75 m	
	ダイヤモンド 白		
	施工箇所 7,9,28		
	14.4m×3箇所	43.2 m	
	止まれ 白		
	施工箇所 26		
	21.9m×1箇所	21.9 m	
	れ 白		
	施工箇所 34		
	7.5m×1箇所	7.5 m	
	実線 15cm 黄		
	施工箇所 2,17		
	1.1m×1箇所	幅10cmを15cm換算	
	0.9m×1箇所	2.0 m	
	駐 黄		
	施工箇所 2	幅10cmを15cm換算	
	6.6m×1箇所	6.6 m	10.1*0.66
	最高速度30 黄		
	施工箇所 5,33		
	23.2m×2箇所	46.4 m	
	細部多角点		
	施工箇所 6,9,12	3 個	