

工務補第 6－2 号

走出他地内配水管布設替 工事

【数量計算書】

本管
配水管布設替
工務補第6－2号

φ75

P 1

名 称	復旧番号 復旧延長	1	2	3	4	5	6	7	8	9	10	11	12	別紙計算書	小計	P 1 実施 単位 変更
		L=9.6m	L=3.5m	L=2.8m	L=3.8m	L=4.0m	L=8.2m	L=9.8m	L=2.5m	L=59.6m	L=81.3m	L=3.1m	L=29.3m			
As 版 切 断	t=15cm以下	19.20			7.60		16.40	19.60	5.00			6.20	58.60	50.35	182.95	m
	機械	5.76			3.23		4.92	5.88	2.50			1.86	17.58	194.87	236.60	m ²
As 版 破 砕 工	t=10cm以下															
	機械	0.29			0.13		0.49	0.29	0.13			0.07	0.70	7.57	9.67	m ³
As 処 分 工	4tD															
Co 版 切 断 工	t=20cm以下		7.00								162.60			14.40	184.00	m
	機械		2.98								48.78			159.36	211.12	m ²
Co 版 解 体 工	無筋コンクリート															
	機械		0.30								4.88			15.94	21.12	m ³
Co 版 処 分 工	無筋コンクリート															
	機械	5.41	5.62	4.50	5.49	3.46	4.38	5.53	2.60	35.40	33.66	1.40	13.19	▲ 0.01	120.63	m ³
掘 削 工	床掘・積込															
		5.41	5.62	4.50	5.49	3.46	4.38	5.53	2.60	35.40	33.66	1.40	13.19	▲ 0.01	120.63	m ³
残 土 処 理 工	機械															
														1.2×	144.76	m ³
	機械	3.97	5.36	4.26	5.01	3.22	2.90	4.06	1.98	31.83	29.27	1.12	10.55	▲ 1.31	102.22	m ³
路 床 工	砂															
	RC-40		2.98		3.23						48.78	1.86	17.58		74.43	m ²
下 層 路 盤 工	t=16cm															
	RC-40	5.76					4.92	5.88	2.50						19.06	m ²
下 層 路 盤 工	t=15cm															
	粒調 φ40						4.92								4.92	m ²
上 層 路 盤 工	t=20cm															
	粒調 φ40	5.76						5.88	2.50						14.14	m ²
上 層 路 盤 工	t=12cm															
	C-40			2.38		2.40				35.76					40.54	m ²
路 盤 工	t=10cm															
仮 舗 装 復 旧	⑨密粒As (13F)						4.92								4.92	m ²
車 道 部	t=5cm															
	⑨密粒As (13F)	5.76						5.88	2.50						14.14	m ²
	t=3cm															
仮 舗 装 復 旧	⑨密粒As (13F)		2.98		3.23						48.78	1.86	17.58		74.43	m ²
歩 道 部	t=3cm															
不 陸 整 正	補足材なし													15.57	15.57	m ²
b < 1.8 m																
	補足材あり													22.29	22.29	m ²
	t=1cm															

施工地名

弥彦村 大字走出他 地内

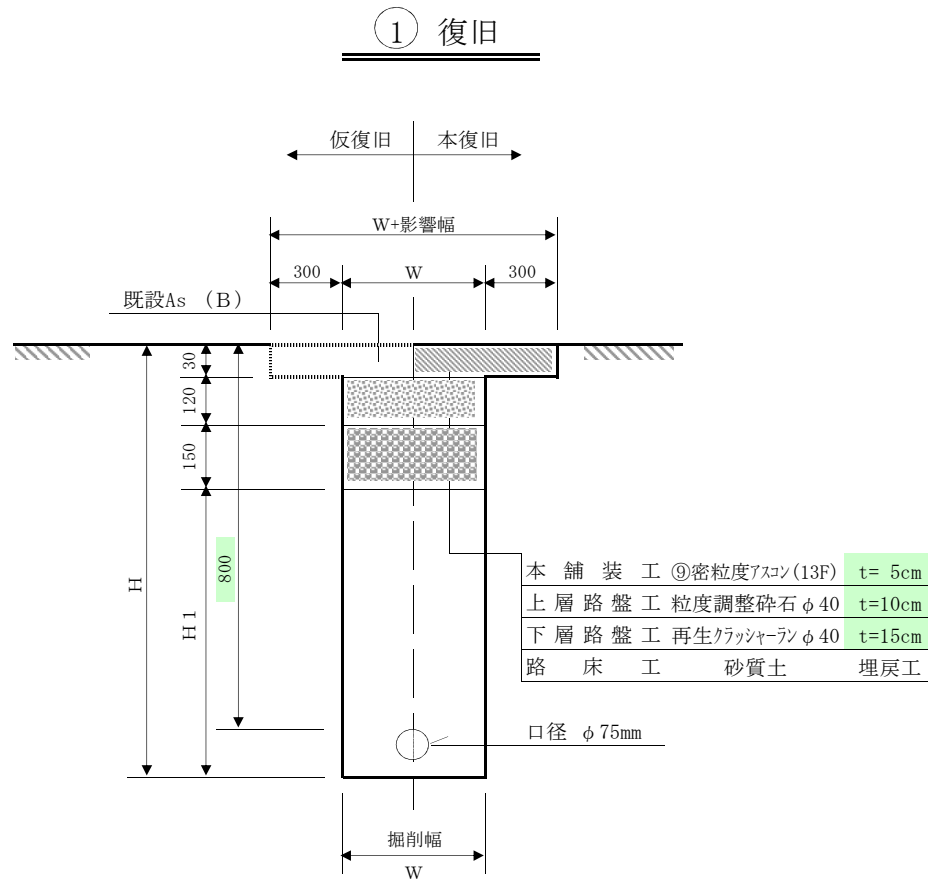
燕・弥彦総合事務組合水道局

P 2

施工地名	弥彦村 大字走出他 地内	燕・弥彦総合事務組合水道局
------	--------------	---------------

はぎ取り

	W	H	H 1	B
実施	600	990	690	50
変更				



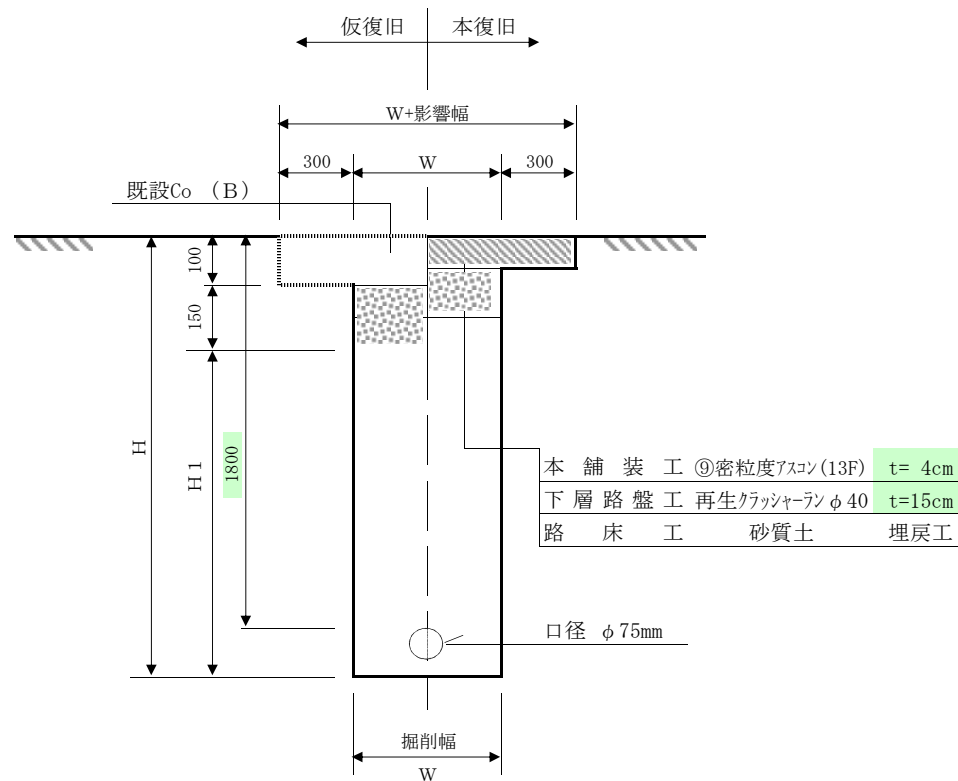
※合材は再生合材を基本とする。

種別		算式	10.0m当り	延長L= 9.6 m	単位
			10.0m当り	延長L= m	
As 版 切 断		$2.00 \times 10.0 =$	20.00	19.20	m
	t=5cm				
As 版 破 碎 工	機械	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	5.76	m ²
	t=5cm				
As 処 分 工	機械	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.29	m ³
	4tD				
掘 削 工	機械	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	5.41	m ³
	積込				
掘 削 工	人力	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	—	m ³
	積込				
残 土 処 理 工	機械	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	5.41	m ³
残 土 処 理 工	人力	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	—	m ³
路 床 工	機械	$0.60 \times 0.69 \times 10.0 =$	4.14	3.97	m ³
	砂				
下 層 路 盤 工	RC-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	5.76	m ²
	t=15cm				
上 層 路 盤 工	M-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	5.76	m ²
	t=12cm				
仮 舗 装 復 旧		$0.60 \times 10.0 =$	6.00	5.76	m ²
	t=3cm				
As 版 切 断 工		別紙計算書計上	—	—	m
	t=5cm				
本 舗 装 復 旧		別紙計算書計上	—	—	m ²
	t=5cm				

はぎ取り 用水路下越し

	W	H	H 1	B
実施	850	1990	1740	100
変更				

② 復旧



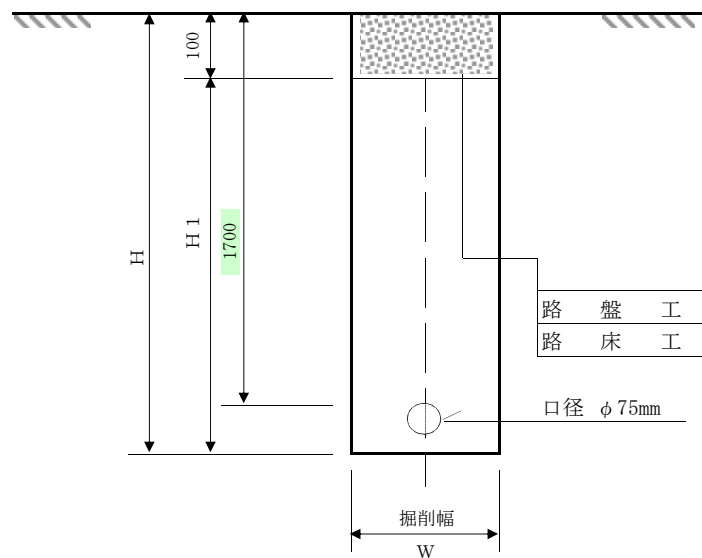
※合材は再生合材を基本とする。

[illegible]

掘削
用水路下越し

③ 復旧

假復旧	本復旧
-----	-----

W

	W	H	H 1	B
実施	850	1890	1790	
変更				

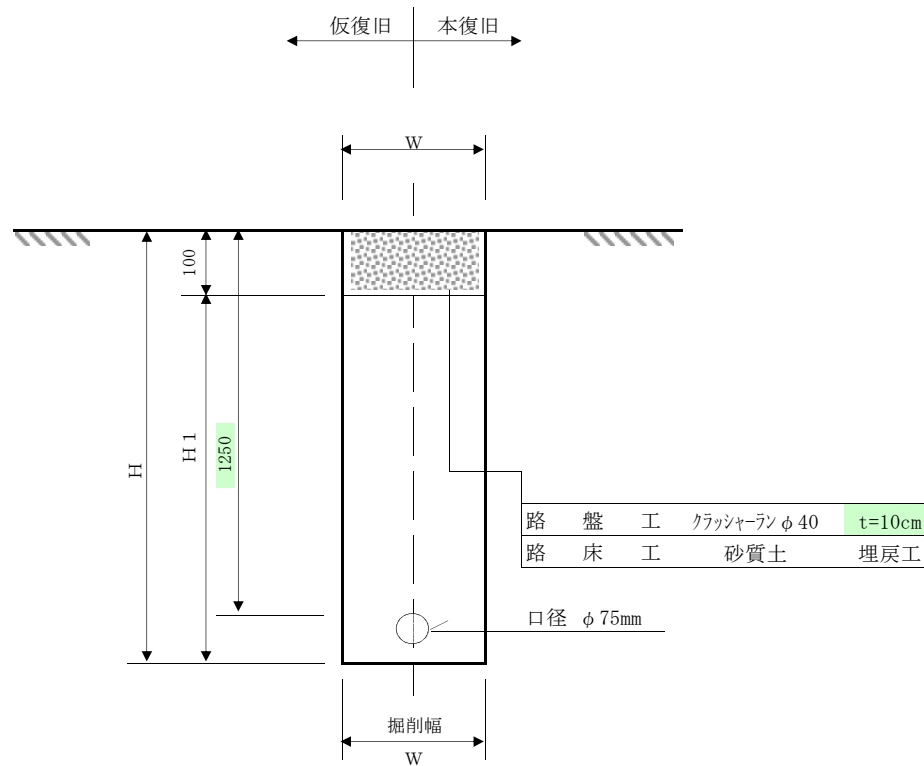
[illegible]

※合材は再生合材を基本とする。

[illegible]

掘削
ガス管下越し

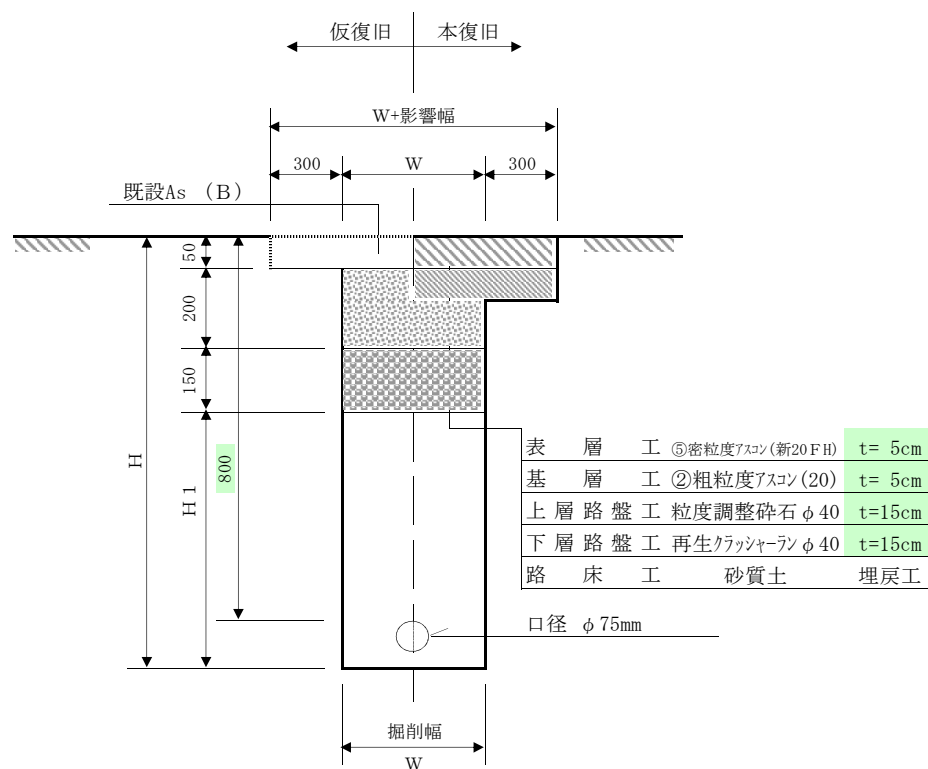
⑤ 復旧

[illegible]

はぎ取り

	W	H	H 1	B
実施	600	990	590	100
変更				

⑥ 復旧

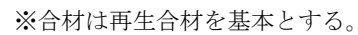


※合材は再生合材を基本とする。

種別		算式	10.0m当り	延長L= 8.2 m	単位
			10.0m当り	延長L= m	
As 版 切 断 工		$2.00 \times 10.0 =$	20.00	16.40	m
	t=10cm				
As 版 破 碎 工	機械	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	4.92	m ²
	t=10cm				
As 処 分 工	機械	$0.60 \times 0.10 \times 10.0 =$	0.60	0.49	m ³
	4tD				
掘 削 工	機械	$0.60 \times 0.89 \times 10.0 =$	5.34	4.38	m ³
	積込				
掘 削 工	人力	$0.60 \times 0.89 \times 10.0 =$	5.34	—	m ³
	積込				
残 土 処 理 工	機械	$0.60 \times 0.89 \times 10.0 =$	5.34	4.38	m ³
残 土 処 理 工	人力	$0.60 \times 0.89 \times 10.0 =$	5.34	—	m ³
路 床 工	機械	$0.60 \times 0.59 \times 10.0 =$	3.54	2.90	m ³
	砂				
下 層 路 盤 工	RC-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	4.92	m ²
	t=15cm				
上 層 路 盤 工	M-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	4.92	m ²
	t=20cm				
仮 表 層 工		$0.60 \times 10.0 =$	6.00	4.92	m ²
	t=5cm				
As 版 切 断 工		別紙計算書計上	—	—	m
	t=5cm				
本 舗 装 復 旧		別紙計算書計上	—	—	m ²
	t=5cm				

はぎ取り

⑦ 復旧

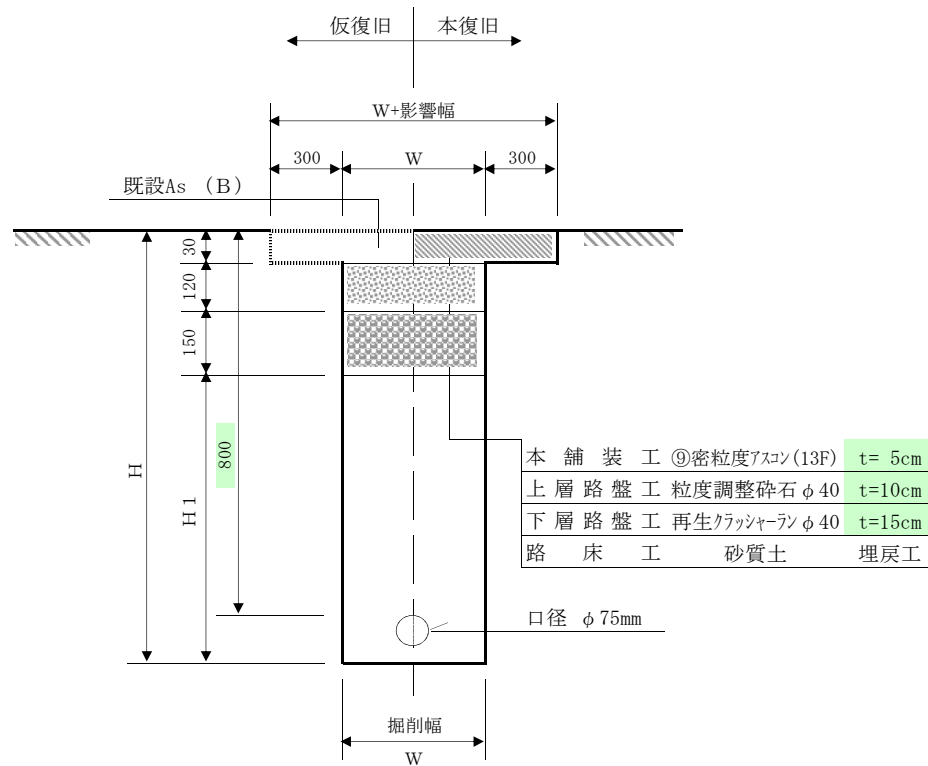


	W	H	H 1	B
実施	600	990	690	50
変更				

種別		算式	10.0m当り	延長L= 9.8 m	単位
			10.0m当り	延長L= m	
As 版 切 断		$2.00 \times 10.0 =$	20.00	19.60	m
	t=5cm				
As 版 破 碎 工	機械	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	5.88	m ²
	t=5cm				
As 処 分 工	機械	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.29	m ³
	4tD				
掘 削 工	機械	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	5.53	m ³
	積込				
掘 削 工	人力	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	—	m ³
	積込				
残 土 処 理 工	機械	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	5.53	m ³
残 土 処 理 工	人力	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	—	m ³
路 床 工	機械	$0.60 \times 0.69 \times 10.0 =$	4.14	4.06	m ³
	砂				
下 層 路 盤 工	RC-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	5.88	m ²
	t=15cm				
上 層 路 盤 工	M-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	5.88	m ²
	t=12cm				
仮 舗 装 復 旧		$0.60 \times 10.0 =$	6.00	5.88	m ²
	t=3cm				
As 版 切 断 工		別紙計算書計上	—	—	m
	t=5cm				
本 舗 装 復 旧		別紙計算書計上	—	—	m ²
	t=5cm				

はぎ取り (不断水分岐用割T字管)

⑧ 復旧



※合材は再生合材を基本とする。

	W	H	H 1	B
実施	1000	1090	790	50
変更				

種別		算式	10.0m当り	延長L= 2.5 m	単位
			10.0m当り	延長L= m	
As 版 切 断		$2.00 \times 10.0 =$	20.00	5.00	m
	t=5cm				
As 版 破 碎 工	機械	$1.00 \times 10.0 =$	10.00	2.50	m ²
	t=5cm				
As 処 分 工	機械	$1.00 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.50	0.13	m ³
	4tD				
掘 削 工	機械	$1.00 \times 1.04 \times 10.0 =$	10.40	2.60	m ³
	積込				
掘 削 工	人力	$1.00 \times 1.04 \times 10.0 =$	10.40	—	m ³
	積込				
残 土 処 理 工	機械	$1.00 \times 1.04 \times 10.0 =$	10.40	2.60	m ³
残 土 処 理 工	人力	$1.00 \times 1.04 \times 10.0 =$	10.40	—	m ³
路 床 工	機械	$1.00 \times 0.79 \times 10.0 =$	7.90	1.98	m ³
	砂				
下 層 路 盤 工	RC-40	$1.00 \times 10.0 =$	10.00	2.50	m ²
	t=15cm				
上 層 路 盤 工	M-40	$1.00 \times 10.0 =$	10.00	2.50	m ²
	t=12cm				
仮 舗 装 復 旧		$1.00 \times 10.0 =$	10.00	2.50	m ²
	t=3cm				
As 版 切 断 工		別紙計算書計上	—	—	m
	t=5cm				
本 舗 装 復 旧		別紙計算書計上	—	—	m ²
	t=5cm				

$$(40.3 + 19.3)$$

	W	H	H 1	B
実施	600	990	890	
変更				

⑨ 復旧

假復旧	本復旧
-----	-----

路盤工	クラッシャーランφ40	t=10cm
路床工	砂質土	埋戻工

口径 $\phi 75\text{mm}$

掘削幅

W

種別

算式

10.0m当り	延長L= 59.6 m	単位
10.0m当り	延長L= m	

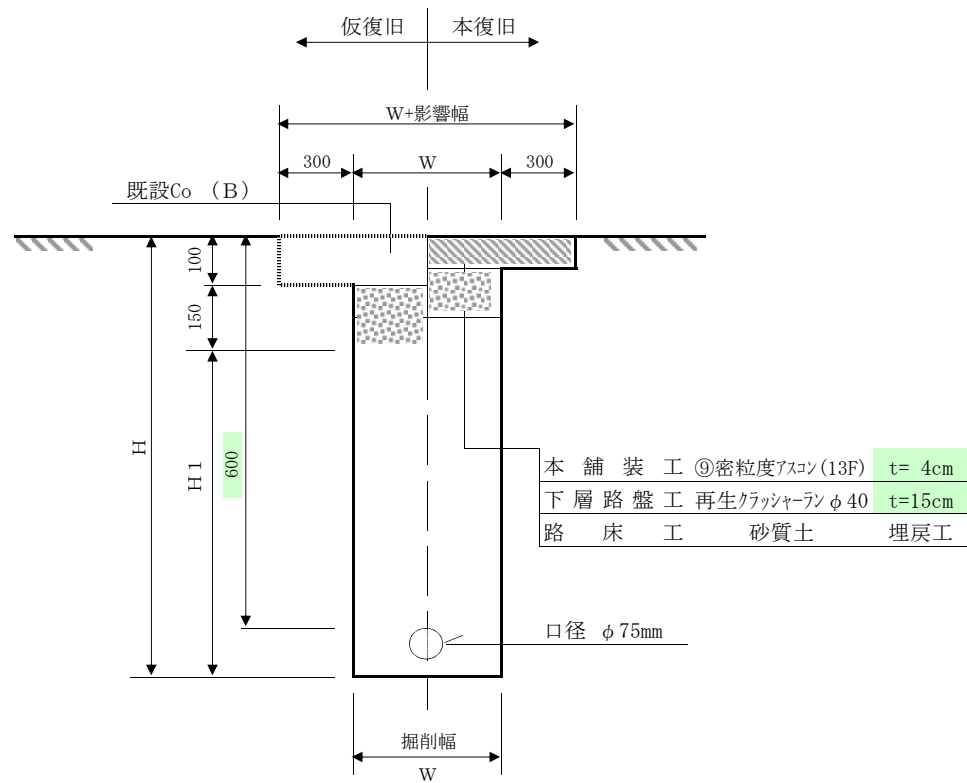
[illegible]

※合材は再生合材を基本とする。

県道歩道

は ぎ 取 り

⑩ 復旧



	W	H	H1	B
実施	600	790	540	100
変更				

(1.1 + 80.2)

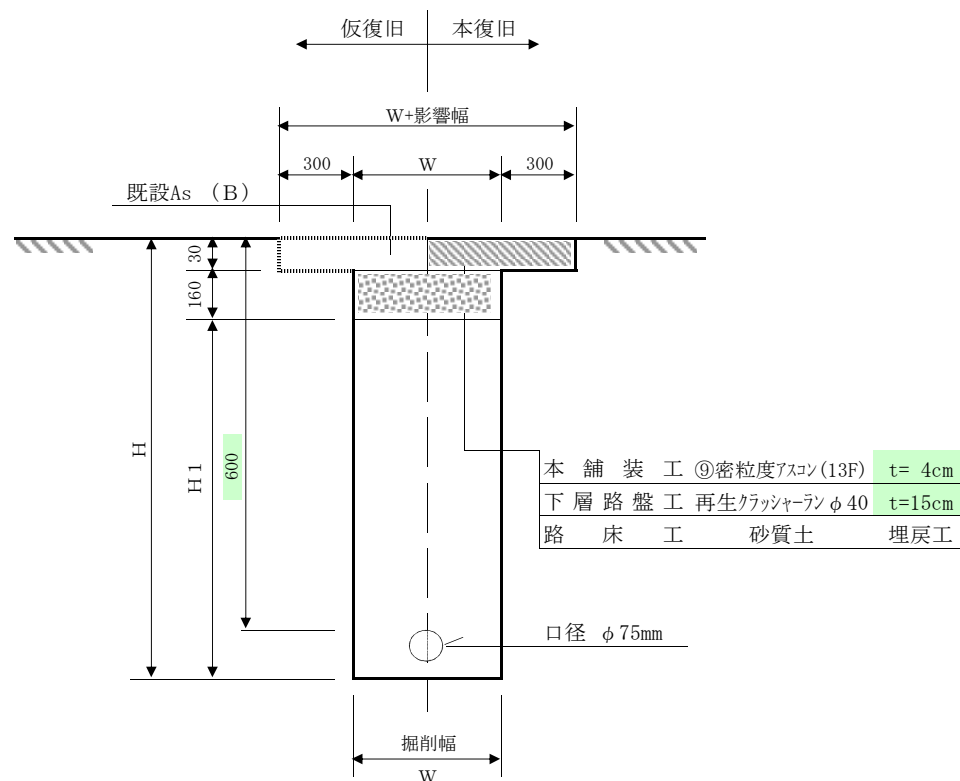
種別		算式	10.0m当り	延長L= 81.3 m	単位
			10.0m当り	延長L=	
Co 版 切 断 工		2.00 × 10.0 =	20.00	162.60	m
	t=10cm				
Co 版 解 体 工		0.60 × 10.0 =	6.00	48.78	m ³
	t=10cm				
Co 版 処 分 工		0.60 × 0.10 × 10.0 =	0.60	4.88	m ³
	t=10cm				
掘 削 工	機械	0.60 × 0.69 × 10.0 =	4.14	33.66	m ³
	積込				
掘 削 工	人力	0.60 × 0.69 × 10.0 =	4.14	—	m ³
	積込				
残 土 処 理 工	機械	0.60 × 0.69 × 10.0 =	4.14	33.66	m ³
	人力	0.60 × 0.69 × 10.0 =	4.14	—	
路 床 工	機械	0.60 × 0.60 × 10.0 =	3.60	29.27	m ³
	砂				
路 盤 工	RC-40	0.60 × 10.0 =	6.00	48.78	m ²
	t=16cm				
仮 舗 装 復 旧		0.60 × 10.0 =	6.00	48.78	m ²
	t=3cm				
Co 版 切 断 工		別紙計算書計上	—	—	m
	t=10cm				
本 舗 装 復 旧		別紙計算書計上	—	—	m ²
	t=4cm				

※合材は再生合材を基本とする。

はぎ取り

	W	H	H 1	B
実施	600	790	600	40
変更				

⑪ 復旧



※合材は再生合材を基本とする。

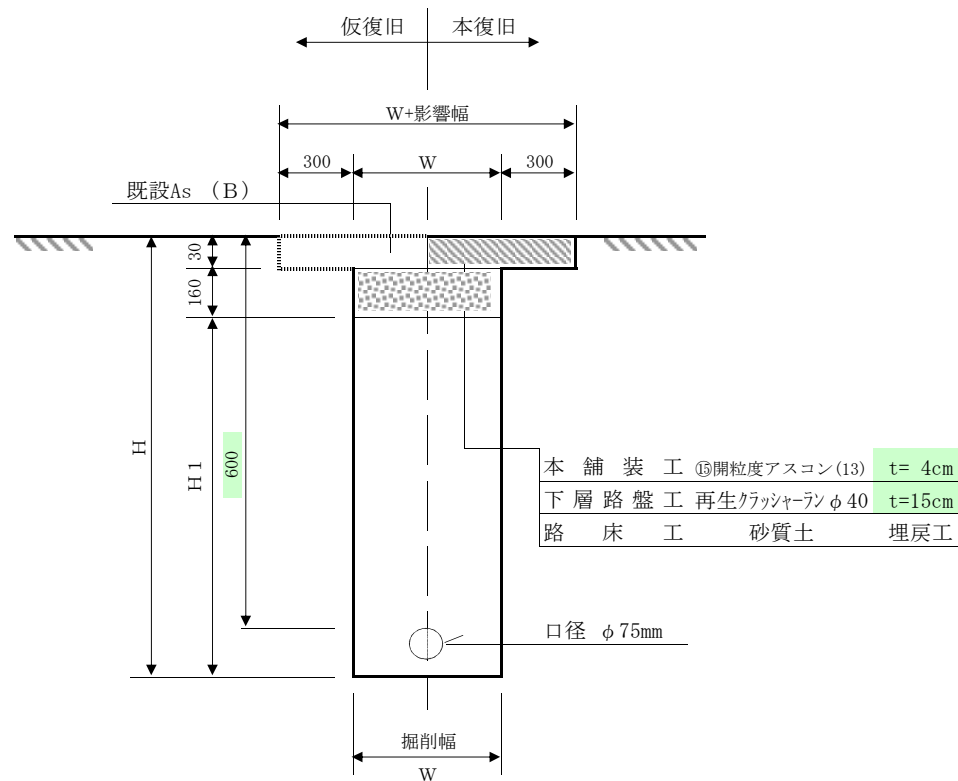
種別		算式	10.0m当り	延長L= 3.1 m	単位
			10.0m当り	延長L=	
As 版 切 断		$2.00 \times 10.0 =$	20.00	6.20	m
	t=4cm				
As 版 破 碎 工	機械	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.86	m
	t=4cm				
As 処 分 工	機械	$0.60 \times 0.04 \times 10.0 =$	0.24	0.07	m
	4tD				
掘 削 工	機械	$0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	1.40	m
	積込				
掘 削 工	人力	$0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	—	m
	積込				
残 土 処 理 工	機械	$0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	1.40	m
残 土 処 理 工	人力	$0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	—	m
路 床 工	機械	$0.60 \times 0.60 \times 10.0 =$	3.60	1.12	m
	砂				
下 層 路 盤 工	RC-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.86	m
	t=16cm				
仮 舗 装 復 旧		$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.86	m
	t=3cm				
As 版 切 断 工		別紙計算書計上	—	—	m
	t=4cm				
本 舗 装 復 旧		別紙計算書計上	—	—	m
	t=4cm				

村道歩道

はぎ取り

	W	H	H 1	B
実施	600	790	600	40
変更				

⑫ 復旧



※合材は再生合材を基本とする。

[illegible]

配水管布設替

上段：実施

工務補第6－2号

口径 φ75mm

No. 1

名 称		1(市道)、3～10(市道)、11～13(県道)	計算式		
As版切断	t=15cm以下	$15.80 + 5.50 + 13.10 + 13.15 + 2.80 = 50.35$		50.35	m
As版破碎工	t=10cm	$9.48 - 4.92 = 4.56$		4.56	m ²
	t=5cm	$15.84 + 25.85 + 4.92 - 14.14 = 32.47$		32.47	m ²
	t=4cm	$3.30 + 94.64 - (3.23 + 1.86 + 17.58) = 75.27$		75.27	m ²
	t=3cm	$14.14 + 74.43 - 6.00 = 82.57$		82.57	m ²
As処分工	t=10cm	$4.56 \times 0.10 = 0.456$		0.46	m ³
	t=5cm	$32.47 \times 0.05 = 1.6235$		1.62	m ³
	t=4cm	$75.27 \times 0.04 = 3.0108$		3.01	m ³
	t=3cm	$82.57 \times 0.03 = 2.4771$		2.48	m ³
Co版切断工	t=20cm以下			14.40	m
Co版解体工	t=10cm 無筋コンクリート	$211.12 - (2.98 + 48.78) = 159.36$		159.36	m ²
Co版処分工	t=10cm 無筋コンクリート	$159.36 \times 0.10 = 15.936$		15.94	m ³
不陸整正 b<1.8m	補足材なし	$(9.90 + 5.40 + 7.90 + 2.75) \times 0.60 = 15.570$		15.57	m ²
	補足材あり t=1cm	$15.84 + 9.24 + 9.48 + 3.30 - 15.57 = 22.290$		22.29	m ²
不陸整正 1.8m≤b	補足材なし	$(81.20 + 6.15 + 2.25 + 0.70 + 13.25 + 1.00 + 4.15 + 10.25) \times 0.60 = 71.370$		71.37	m ²
	補足材あり t=1cm	$16.61 + 94.64 - 71.37 = 39.880$		39.88	m ²

配水管布設替

上段：実施

工務補第6－2号

口径 φ75mm

No. 2

名 称		1(市道)、3～10(市道)、11～13(県道)	計算式	
不陸整正	補足材あり	$211.12 - (2.98 + 48.78) = 159.360$		159.36 m ²
1.8m ≤ b	t=6cm			
基層工(県道)	②粗粒As(20)			9.48 m ²
b < 1.4m	t=5cm			
表層工(県道)	⑤密粒As(新20FH)			9.48 m ²
b < 1.4m	t=5cm			
表層工(村道)	⑨密粒As(13F)	$15.84 + 25.85 = 41.69$		41.69 m ²
1.4m ≤ b ≤ 3.0m	t=5cm			
表層工(県道歩道)	⑨密粒As(13F)			3.30 m ²
b < 1.4m	t=4cm			
				211.12 m ²
1.4m ≤ b ≤ 3.0m				
表層工(歩道)	開粒度アスコン(13)			61.32 m ²
1.4m ≤ b ≤ 2.4m	t=4cm			
				33.32 m ²
2.4 m < b				
区 画 線 工	昼間 豪雪有			3.60 m
	実線15cm 制約無			
砂の減(掘削)		$1.0 \times 0.006 = 0.006$		0.01 m ³
砂の減(路床)		$(9.6 + 3.5 + 2.8 + 3.8 + 4.0 + 8.2 + 9.8 + 2.5 + 59.6 + 81.3 + 3.1 + 29.3) \times 0.006 = 1.305$		1.31 m ³
Co蓋版 撤去・設置工				2.00 枚
自由勾配側溝 撤去・設置工		$1 \times 2.00 = 2.00$		2.00 m
歩車道境界 ブロック 撤去・設置工		$1 \times 2.00 = 2.00$		2.00 m

給水管 $\phi 75$ より取出し
工務補第6-2号

P 1

[illegible]

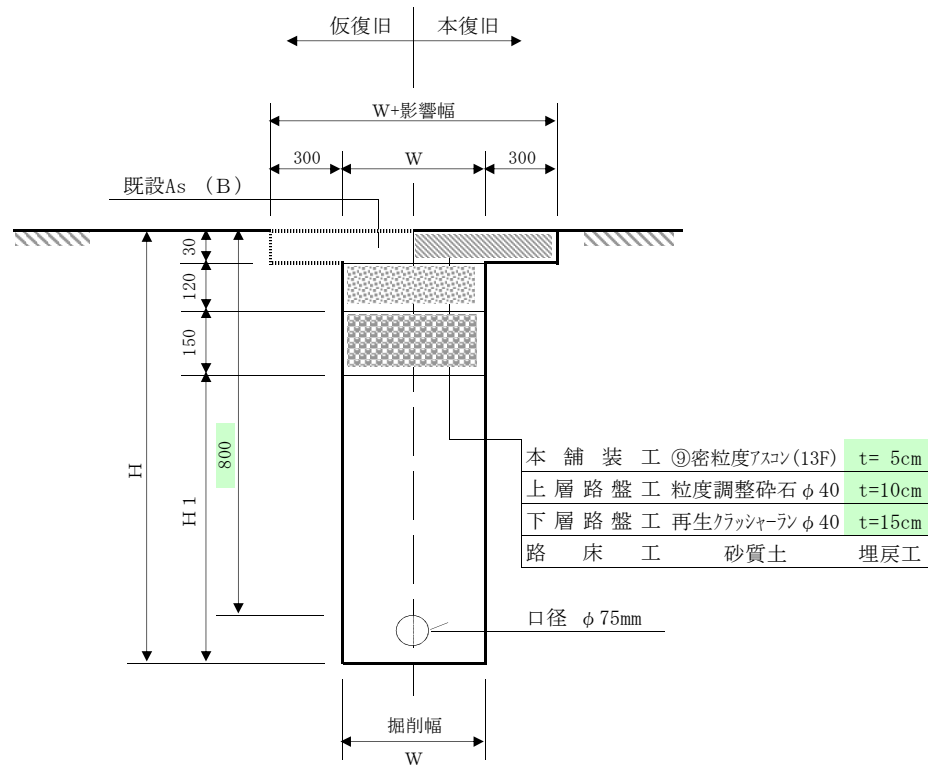
施工地名

弥彦村 大字走出他 地内

燕・弥彦総合事務組合水道局

はぎ取り
(既設管接続・閉止)

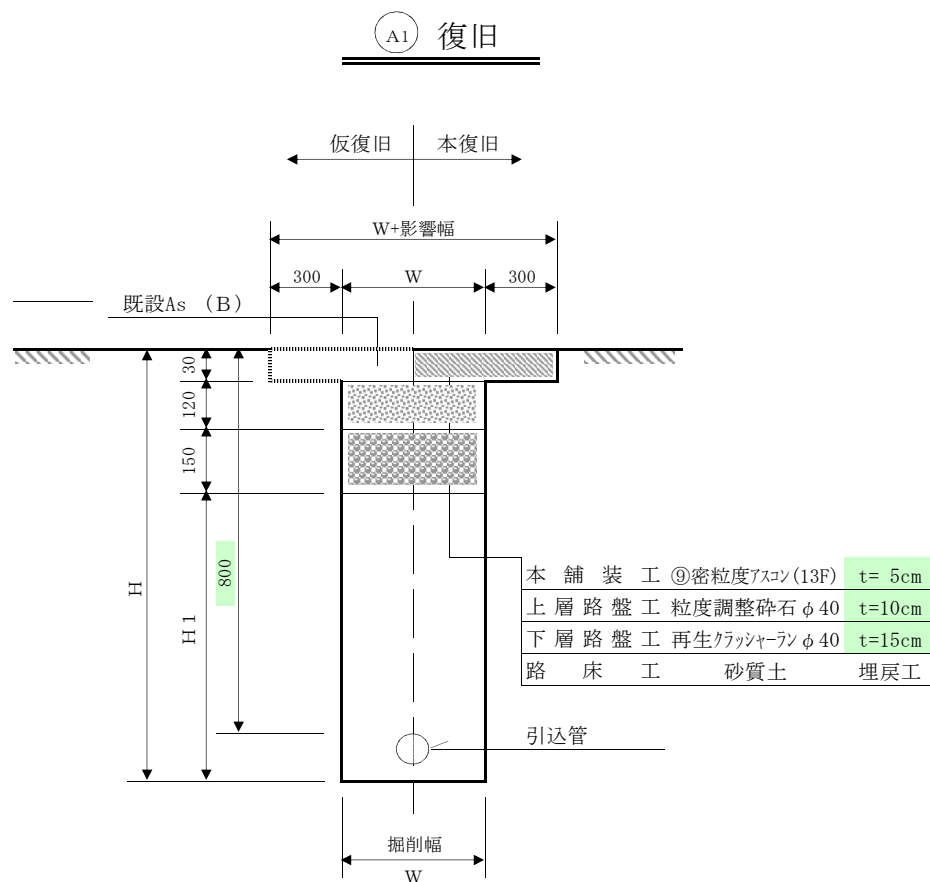
⑬ 復旧



種別		算式	10.0m当り	延長L= 2.0 m	単位
			10.0m当り	延長L=m	
As 版 切 断		$2.00 \times 10.0 =$	20.00	4.00	m
	t=5cm				
As 版 破 碎 工	機械	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.20	m ²
	t=5cm				m ³
As 処 分 工	機械	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.06	
	4tD				m ³
掘 削 工	機械	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	1.13	
	積込				m ³
掘 削 工	人力	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	—	
	積込				m ³
残 土 処 理 工	機械	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	1.13	
					m ³
残 土 処 理 工	人力	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	—	
					m ³
路 床 工	機械	$0.60 \times 0.69 \times 10.0 =$	4.14	0.83	
	砂				m ³
下 層 路 盤 工	RC-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.20	
	t=15cm				m ²
上 層 路 盤 工	M-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.20	
	t=12cm				m ²
仮 舗 装 復 旧		$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.20	
	t=3cm				m ²
As 版 切 断 工		別紙計算書計上	—	—	
	t=5cm				m
本 舗 装 復 旧		別紙計算書計上	—	—	
	t=5cm				m ²

はぎ取り

	W	H	H 1	B
実施	600	800	500	500
変更				



※合材は再生合材を基本とする。

種別		算式	10.0m当り	延長L= 5.5 m	単位
			10.0m当り	延長L=	
As 版 切 断		$2.00 \times 10.0 =$	20.00	11.00	
	t=5cm				m
As 版 破 碎 工	機械	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.30	
	t=5cm				m
As 処 分 工	機械	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.17	
	4tD				m
掘 削 工	機械	$0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	2.48	
	積込				m
掘 削 工	人力	$0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	—	
	積込				m
残 土 処 理 工	機械	$0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	2.48	
					m
残 土 処 理 工	人力	$0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	—	
					m
路 床 工	機械	$0.60 \times 0.50 \times 10.0 =$	3.00	1.65	
	砂				m
下 層 路 盤 工	RC-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.30	
	t=15cm				m
上 層 路 盤 工	M-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.30	
	t=12cm				m
仮 舗 装 復 旧		$0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.30	
	t=3cm				m
As 版 切 断 工		別紙計算書計上	—	—	
	t=5cm				m
本 舗 装 復 旧		別紙計算書計上	—	—	
	t=5cm				m

名 称		2(市道)	計算式	
As版切断	t=15cm以下			6.50 m
As版破碎工	t=5cm	5.00 - 3.00 = 2.00		2.00 m ²
	t=3cm			3.00 m ²
As処分工	t=5cm	5.00 × 0.05 = 0.250		0.25 m ³
	t=3cm	3.00 × 0.03 = 0.090		0.09 m ³
不陸整正 1.8m ≤ b	補足材なし			4.50 m ²
	補足材あり t=1cm			0.50 m ²
表層工(村道) 1.4m ≤ b ≤ 3.0m	⑨密粒As(13F) t=5cm			5.00 m ²
砂の減(掘削)		2.0 × 0.006 = 0.012		0.01 m ³
砂の減(路床)		2.0 × 0.006 = 0.012		0.01 m ³

工務補第 6－2 号

走出他地内配水管布設替 工事

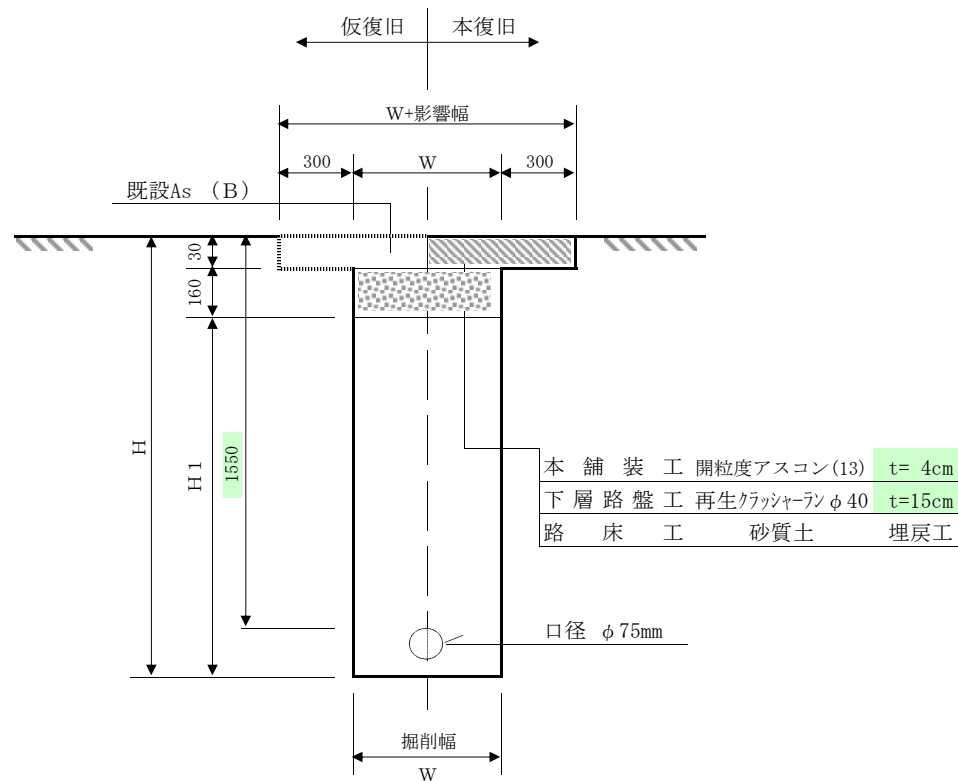
【数量計算書（試掘）】

施工地名	燕市 小古津新他 地内	燕・弥彦総合事務組合水道局
------	-------------	---------------

掘 試

	W	H	H 1	B
実施	1500	1640	1450	40
変更				

← 旧復仮 | 旧復本 →



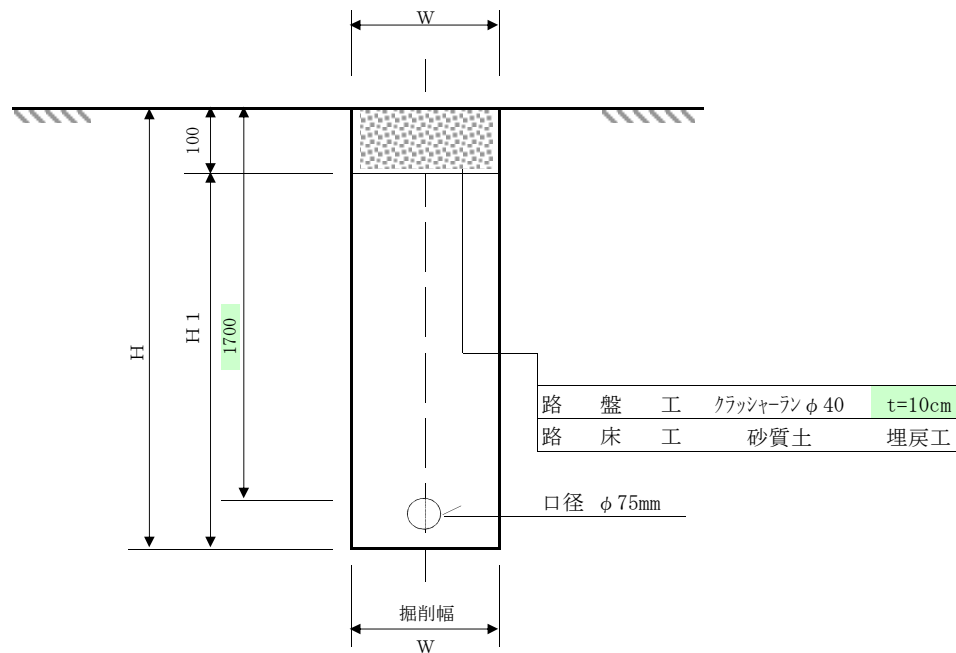
※合材は再生合材を基本とする。

[illegible]

掘 試

	W	H	H 1	B
実施	1500	1790	1690	
変更				

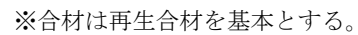
← 旧復仮 旧復本 →

[illegible]

※合材は再生合材を基本とする。

掘 試

試掘 ③ 復旧

[illegible]

名 称		計算式	
砂の減(掘削)		$2.00 \times 0.006 = 0.012$	0.01 m ³
砂の減(路床)		$2.00 \times 0.006 = 0.012$	0.01 m ³

試掘

实施

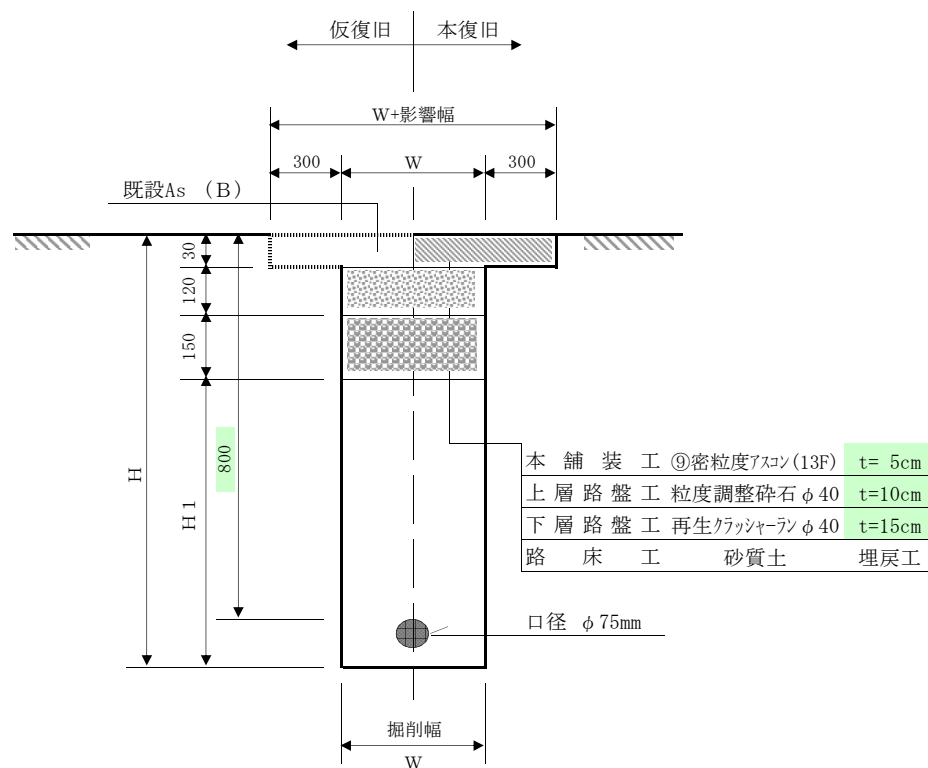
施工地名	弥彦村 大字走出他 地内	燕・弥彦総合事務組合水道局
------	--------------	---------------

燕・弥彦総合事務組合水道局

掘 試

	W	H	H 1	B
実施	1500	890	590	50
変更				

試掘 ④ 復旧



※合材は再生合材を基本とする。

[illegible]

給水管
工務補第 6－2 号

上段：実施

試掘

No, 1

名 称		計算式	
砂の減(掘削)		$2.00 \times 0.006 = 0.012$	0.01 m ³
砂の減(路床)		$2.00 \times 0.006 = 0.012$	0.01 m ³

仮設材質料・修理費及び損耗費計算書

仮設材名	使用枚数 (枚)	使用日数 (日)	使用回数 (回)	使用重量 (kg)	賃料 (円)	計算式 (1現場あたり修理費及び損耗費は係数1.00×市場価格とする)
軽量鋼矢板 I 型 2.0m	28	1	1	582		
軽量鋼矢板 I 型 2.0m	32	1	1	666		
軽量鋼矢板 I 型 2.0m	16	1	1	333		
軽量鋼矢板 I 型 2.0m	16	1	1	333		
合計				1,914		

仮設材質料・修理費及び損耗費計算書

仮設材名	使用枚数 (枚)	使用日数 (日)	使用回数 (回)	使用重量 (kg)	賃料 (円)	計算式 (1現場あたり修理費及び損耗費は係数1.00×市場価格とする)
軽量鋼矢板 II 型 2.5m	16	1	1	716		
合計				716		

仮設支保材賃料計算書

仮設材名	使用本数 (本又は台)	使用日数 (日)	使用回数 (回)	使用重量 (kg)	賃料 (円)	計算式
腹起し 110～120*120～130*3,000	2.0	1		53		
鋼製切梁サポート 600～1,000	2.0	1		20		
合計				73		