

工務補第 4-12 号

美山他地内配水管布設替 工事

## 【復旧構成図】

本管  
配水管布設替  
工務補第4-12号

φ 150

P

名 称	復旧番号 復旧延長	1	2	3	4	5	6	7	8				別紙計算書	合計	P 実施 單位 變更
		L=3.8m	L=6.6m	L=4.8m	L=401.5m	L=2.2m	L=0.9m	L=2.2m	L=0.9m						
As 版 切 断	t=15cm以下 機械	7.60	13.20	9.60	803.00	4.40	1.80	4.40	1.80				16.10	861.90	m
As 版 破 碎 工	t=10cm以下 機械	3.23	3.96	4.08	240.90	3.08	0.54	3.08	0.54				475.39	734.80	m <sup>2</sup>
As 処 分 工	4tD 機械	0.16	0.20	0.20	12.05	0.15	0.03	0.15	0.03				23.77	36.74	m <sup>3</sup>
掘 削 工	床掘・積込	5.26	5.66	6.04	248.13	5.91	0.94	5.30	0.83					278.07	m <sup>3</sup>
		5.26	5.66	6.04	248.13	5.91	0.94	5.30	0.83					278.07	m <sup>3</sup>
残 土 処 理 工	機械												×1.2	333.68	m <sup>3</sup>
													▲ 10.57	202.65	m <sup>3</sup>
路 床 工	機械 砂	4.46	4.67	5.02	187.90	5.14	0.80	4.53	0.70						
下 層 路 盤 工	RC-40	3.23	3.96	4.08	240.90	3.08	0.54	3.08	0.54					259.41	m <sup>2</sup>
	t=15cm 粒調φ40	3.23	3.96	4.08	240.90	3.08	0.54	3.08	0.54					259.41	m <sup>2</sup>
上 層 路 盤 工	t=12cm														
仮 舗 装 復 旧	⑨密粒As(13F) t=3cm	3.23	3.96	4.08	240.90	3.08	0.54	3.08	0.54					259.41	m <sup>2</sup>
	粒調φ25												366.83	366.83	m <sup>2</sup>
不 陸 整 正	t=1cm												108.56	108.56	m <sup>2</sup>
不 陸 整 正	補足材無し														
本 舗 装 復 旧	⑨密粒As(13F) t=5cm												475.39	475.39	m <sup>2</sup>
	昼間 豪雪有 文字実線15cm 制約無												16.00	16.00	m
区 画 線 工	昼間 豪雪有 実線30cm 制約無												2.00	2.00	m

施工地名

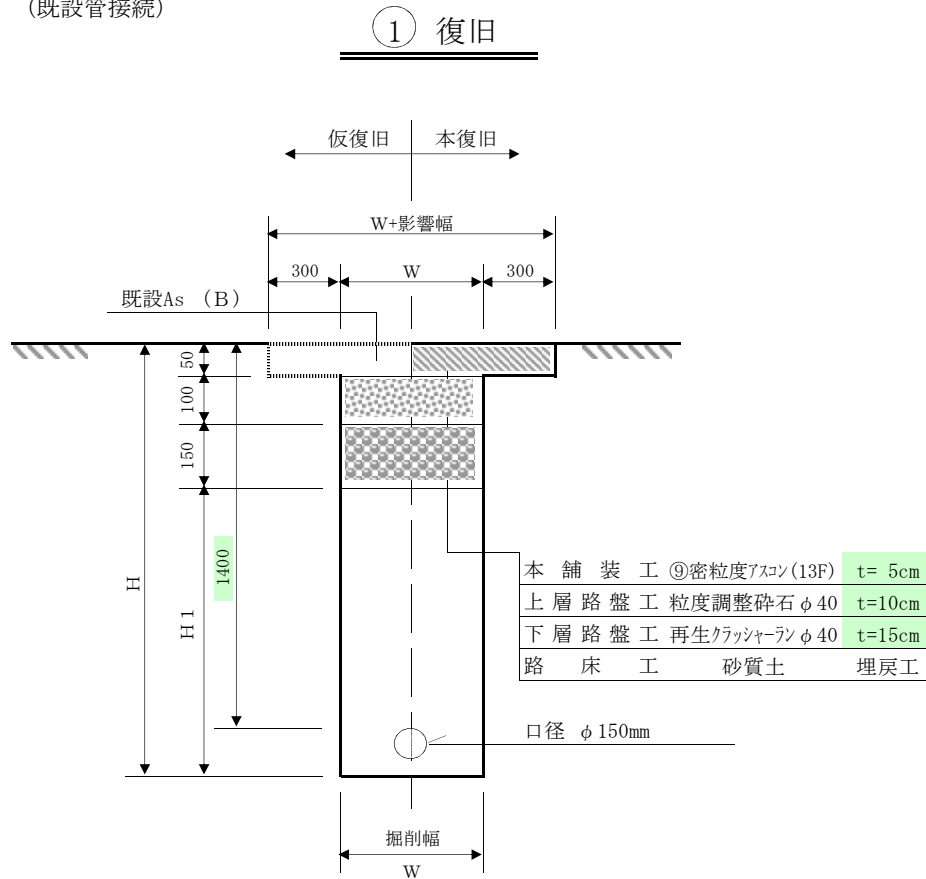
弥彦村 美山他 地内

燕・弥彦総合事務組合水道局

村道

はぎ取り  
(既設管接続)

	W	H	H1	B
実施	850	1680	1380	50
変更				



種別	算式	10.0m当り	延長L= 3.8 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	7.60	m
As 版破碎工	t=5cm 機械 $0.85 \times 10.0 =$	8.50	3.23	
As 処分工	t=5cm 機械 $0.85 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.42	0.16	m <sup>3</sup>
掘削工	4tD 機械 $0.85 \times 1.63 \times 10.0 =$	13.85	5.26	
掘削工	積込 人力 $0.85 \times 1.63 \times 10.0 =$	13.85	-	m <sup>3</sup>
残土処理工	積込 機械 $0.85 \times 1.63 \times 10.0 =$	13.85	5.26	
残土処理工	人力 $0.85 \times 1.63 \times 10.0 =$	13.85	-	m <sup>3</sup>
路床工	機械 $0.85 \times 1.38 \times 10.0 =$	11.73	4.46	
下層路盤工	砂 RC-40 $0.85 \times 10.0 =$	8.50	3.23	m <sup>2</sup>
上層路盤工	t=15cm M-40 $0.85 \times 10.0 =$	8.50	3.23	
仮舗装復旧	t=12cm $0.85 \times 10.0 =$	8.50	3.23	m <sup>2</sup>
As 版切断工	t=3cm 別紙計算書計上	-	-	
本舗装復旧	t=5cm 別紙計算書計上	-	-	m <sup>2</sup>
	t=5cm			

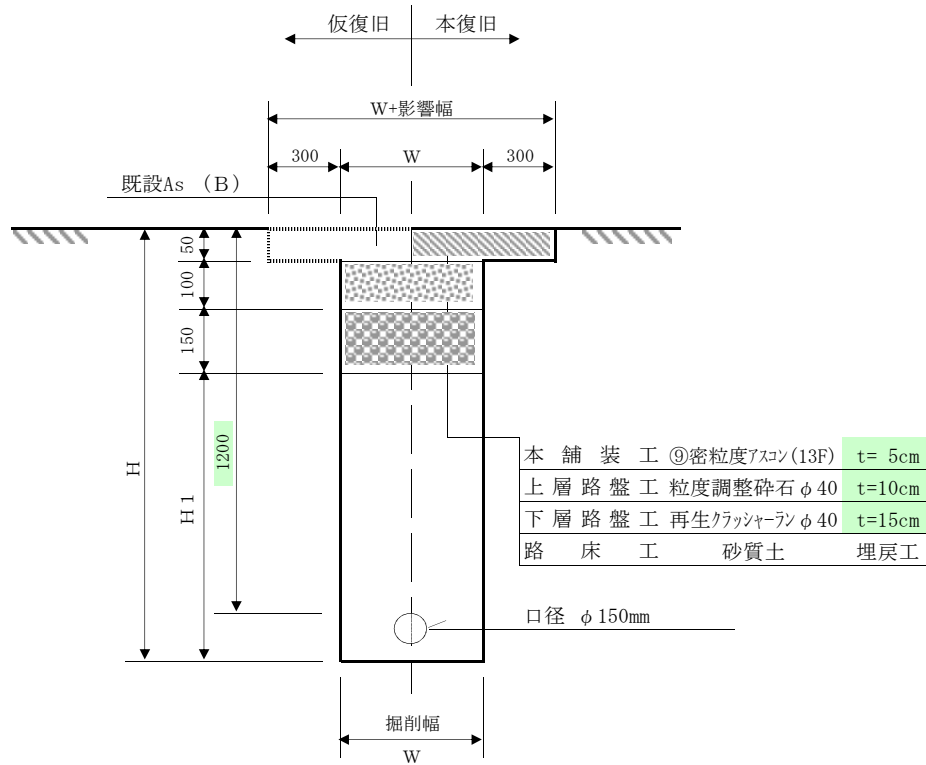
※合材は再生合材を基本とする。

村道

はぎ取り  
(既設管接続)

	W	H	H1	B
実施	600	1480	1180	50
変更				

② 復旧



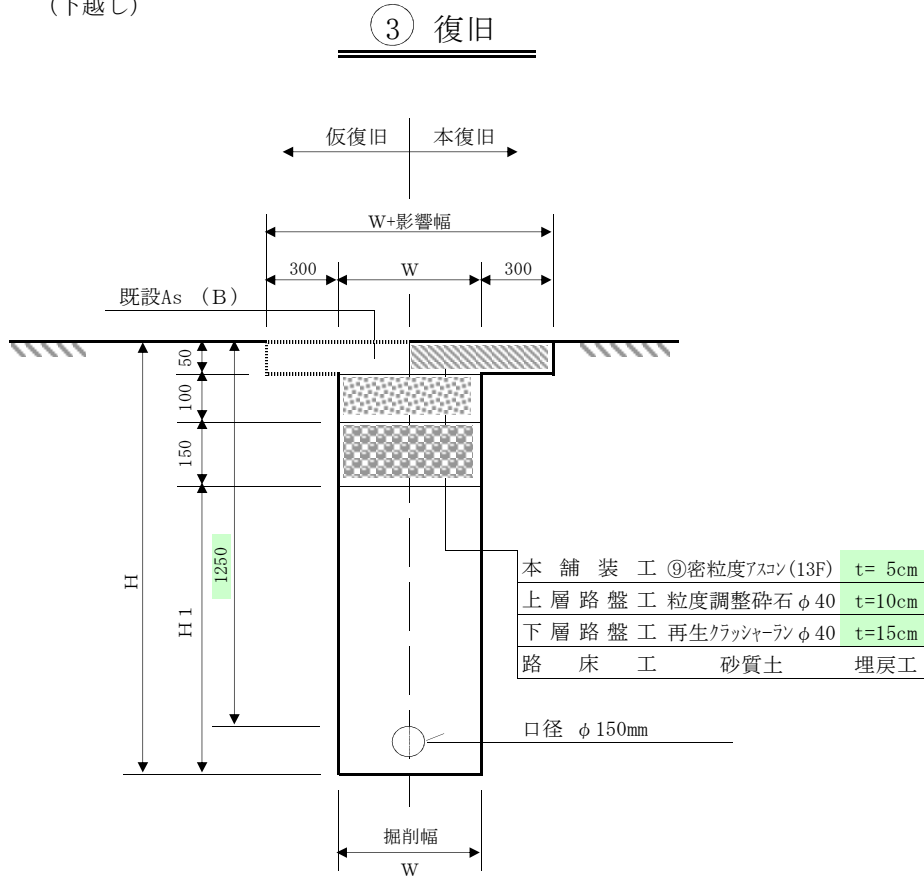
種別	算式	10.0m当り	延長L= 6.6 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	13.20	
As 版破碎工	t=5cm 機械 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.96	m
As 処分工	t=5cm 機械 $0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.20	m <sup>2</sup>
掘削工	4tD 機械 $0.60 \times 1.43 \times 10.0 =$	8.58	5.66	m <sup>3</sup>
掘削工	積込 人力 $0.60 \times 1.43 \times 10.0 =$	8.58	-	m <sup>3</sup>
残土処理工	機械 $0.60 \times 1.43 \times 10.0 =$	8.58	5.66	m <sup>3</sup>
残土処理工	人力 $0.60 \times 1.43 \times 10.0 =$	8.58	-	m <sup>3</sup>
路床工	機械 $0.60 \times 1.18 \times 10.0 =$	7.08	4.67	m <sup>3</sup>
下層路盤工	RC-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.96	m <sup>2</sup>
上層路盤工	t=15cm M-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.96	m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	t=12cm $0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.96	m <sup>2</sup>
As 版切断工	t=3cm 別紙計算書計上	-	-	m
本舗装復旧	t=5cm 別紙計算書計上	-	-	m <sup>2</sup>
	t=5cm			

※合材は再生合材を基本とする。

村道

はぎ取り  
(下越し)

	W	H	H1	B
実施	850	1530	1230	50
変更				



(2.4+2.4)

種別	算式	10.0m当り	延長L= 4.8 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版 切 断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	9.60	m
	t=5cm			
As 版 破 碎 工	機械 $0.85 \times 10.0 =$	8.50	4.08	m <sup>2</sup>
	t=5cm			
As 処 分 工	機械 $0.85 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.42	0.20	m <sup>3</sup>
	4tD			
掘 削 工	機械 $0.85 \times 1.48 \times 10.0 =$	12.58	6.04	m <sup>3</sup>
	積込			
掘 削 工	人力 $0.85 \times 1.48 \times 10.0 =$	12.58	-	m <sup>3</sup>
	積込			
残 土 処 理 工	機械 $0.85 \times 1.48 \times 10.0 =$	12.58	6.04	m <sup>3</sup>
	人力 $0.85 \times 1.48 \times 10.0 =$	12.58	-	
路 床 工	機械 $0.85 \times 1.23 \times 10.0 =$	10.45	5.02	m <sup>3</sup>
	砂			
下 層 路 盤 工	RC-40 $0.85 \times 10.0 =$	8.50	4.08	m <sup>2</sup>
	t=15cm			
上 層 路 盤 工	M-40 $0.85 \times 10.0 =$	8.50	4.08	m <sup>2</sup>
	t=12cm			
仮 舗 装 復 旧	$0.85 \times 10.0 =$	8.50	4.08	m <sup>2</sup>
	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 <sup>2</sup>
	t=5cm			

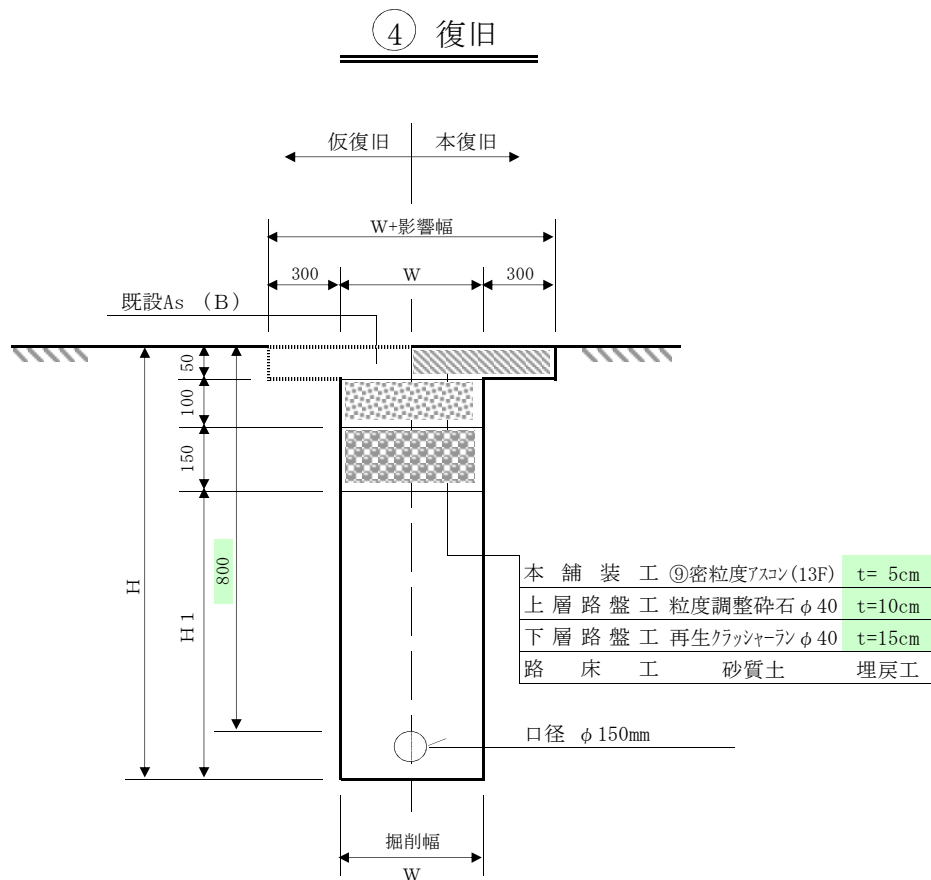
※合材は再生合材を基本とする。

村道

はぎ取り

(1.2+115.5+55.0+229.8)

	W	H	H1	B
実施	600	1080	780	50
変更				



種別	算式	10.0m当り	延長L= 401.5 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	803.00	m
As 版破碎工	t=5cm 機械 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	240.90	
As 処分工	t=5cm 機械 $0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	12.05	m <sup>3</sup>
掘削工	4tD 機械 $0.60 \times 1.03 \times 10.0 =$	6.18	248.13	m <sup>3</sup>
掘削工	積込 人力 $0.60 \times 1.03 \times 10.0 =$	6.18	-	
残土処理工	機械 $0.60 \times 1.03 \times 10.0 =$	6.18	248.13	m <sup>3</sup>
残土処理工	人力 $0.60 \times 1.03 \times 10.0 =$	6.18	-	
路床工	機械 $0.60 \times 0.78 \times 10.0 =$	4.68	187.90	m <sup>3</sup>
下層路盤工	砂 RC-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	240.90	
上層路盤工	t=15cm M-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	240.90	m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	t=12cm $0.60 \times 10.0 =$	6.00	240.90	
As 版切断工	t=3cm 別紙計算書計上	-	-	m
本舗装復旧	t=5cm 別紙計算書計上	-	-	
	t=5cm			m <sup>2</sup>

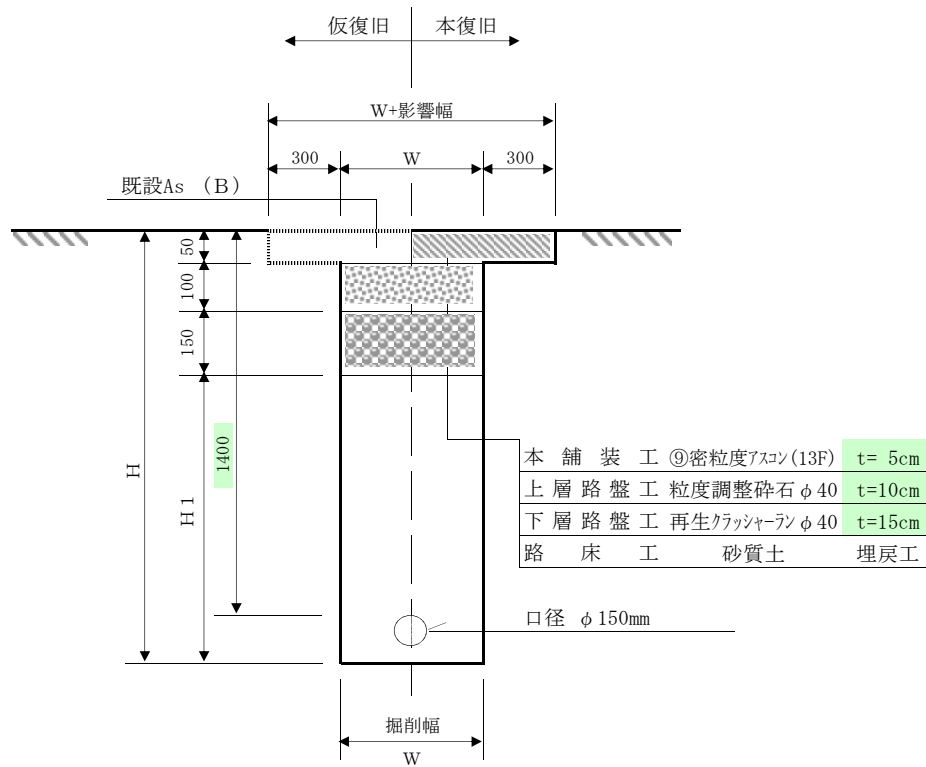
※合材は再生合材を基本とする。

村道

はぎ取り  
(不断水分岐)

	W	H	H1	B
実施	1400	1970	1670	50
変更				

⑤ 復旧



本舗装工	◎密粒度アスコン(13F)	t=5cm
上層路盤工	粒度調整碎石φ40	t=10cm
下層路盤工	再生クワッシャー-ランφ40	t=15cm
路床工	砂質土	埋戻工

種別	算式	10.0m当り	延長L= 2.2 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	4.40	
As 版破碎工	$1.40 \times 10.0 =$	14.00	3.08	m
As 処分工	$1.40 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.70	0.15	m <sup>2</sup>
掘削工	$1.40 \times 1.92 \times 10.0 =$	26.88	5.91	m <sup>3</sup>
掘削工	$1.40 \times 1.92 \times 10.0 =$	26.88	-	m <sup>3</sup>
残土処理工	$1.40 \times 1.92 \times 10.0 =$	26.88	5.91	m <sup>3</sup>
残土処理工	$1.40 \times 1.92 \times 10.0 =$	26.88	-	m <sup>3</sup>
路床工	$1.40 \times 1.67 \times 10.0 =$	23.38	5.14	m <sup>3</sup>
下層路盤工	$1.40 \times 10.0 =$	14.00	3.08	m <sup>2</sup>
上層路盤工	$1.40 \times 10.0 =$	14.00	3.08	m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	$1.40 \times 10.0 =$	14.00	3.08	m <sup>2</sup>
As 版切断工	別紙計算書計上	-	-	m
本舗装復旧	別紙計算書計上	-	-	m <sup>2</sup>

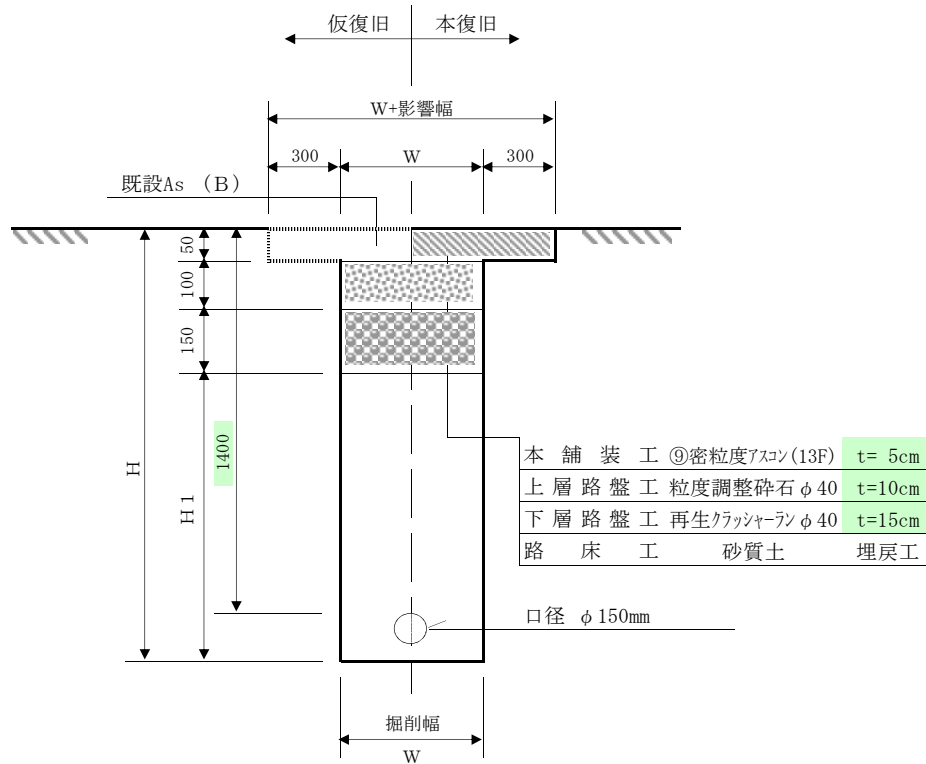
※合材は再生合材を基本とする。

村道

はぎ取り  
(不断水分岐)

	W	H	H1	B
実施	600	1790	1490	50
変更				

⑥ 復旧



種別	算式	10.0m当り	延長L= 0.9 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	1.80	m
As 版破碎工	t=5cm 機械 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	0.54	
As 処分工	t=5cm 機械 $0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.03	m <sup>3</sup>
掘削工	4tD 機械 $0.60 \times 1.74 \times 10.0 =$	10.44	0.94	
掘削工	積込 人力 $0.60 \times 1.74 \times 10.0 =$	10.44	-	m <sup>3</sup>
残土処理工	積込 機械 $0.60 \times 1.74 \times 10.0 =$	10.44	0.94	
残土処理工	人力 $0.60 \times 1.74 \times 10.0 =$	10.44	-	m <sup>3</sup>
路床工	機械 $0.60 \times 1.49 \times 10.0 =$	8.94	0.80	
下層路盤工	砂 RC-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	0.54	m <sup>2</sup>
上層路盤工	t=15cm M-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	0.54	
仮舗装復旧	t=12cm $0.60 \times 10.0 =$	6.00	0.54	m <sup>2</sup>
As 版切断工	t=3cm 別紙計算書計上	-	-	
本舗装復旧	t=5cm 別紙計算書計上	-	-	m <sup>2</sup>
	t=5cm			

※合材は再生合材を基本とする。

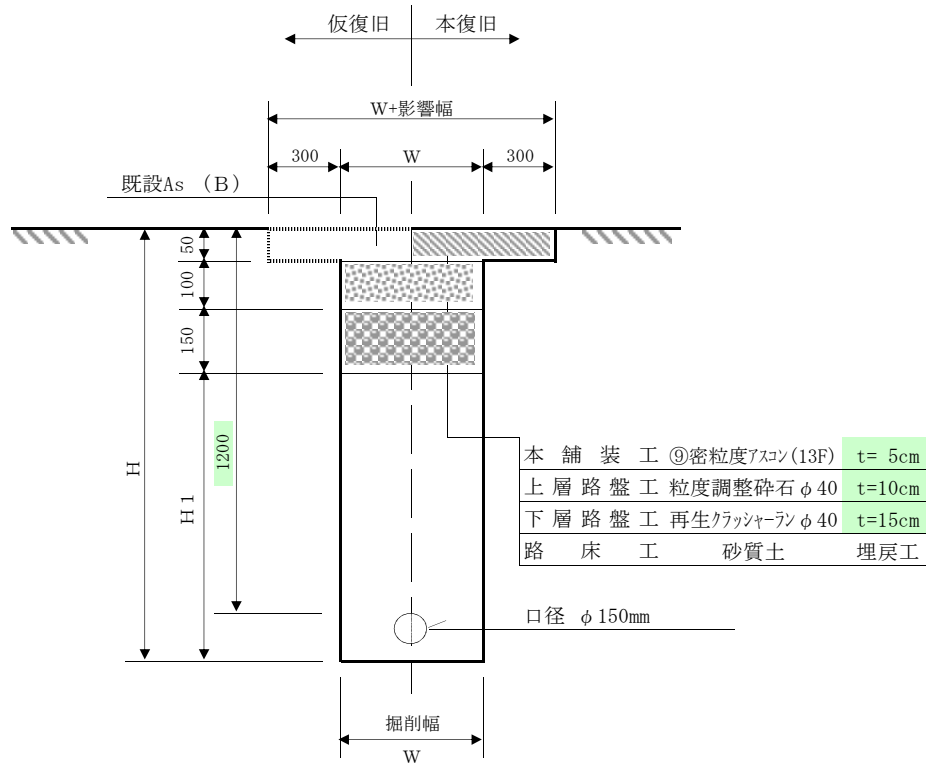


村道

はぎ取り  
(不断水分岐)

	W	H	H1	B
実施	1400	1770	1470	50
変更				

⑦ 復旧



※合材は再生合材を基本とする。

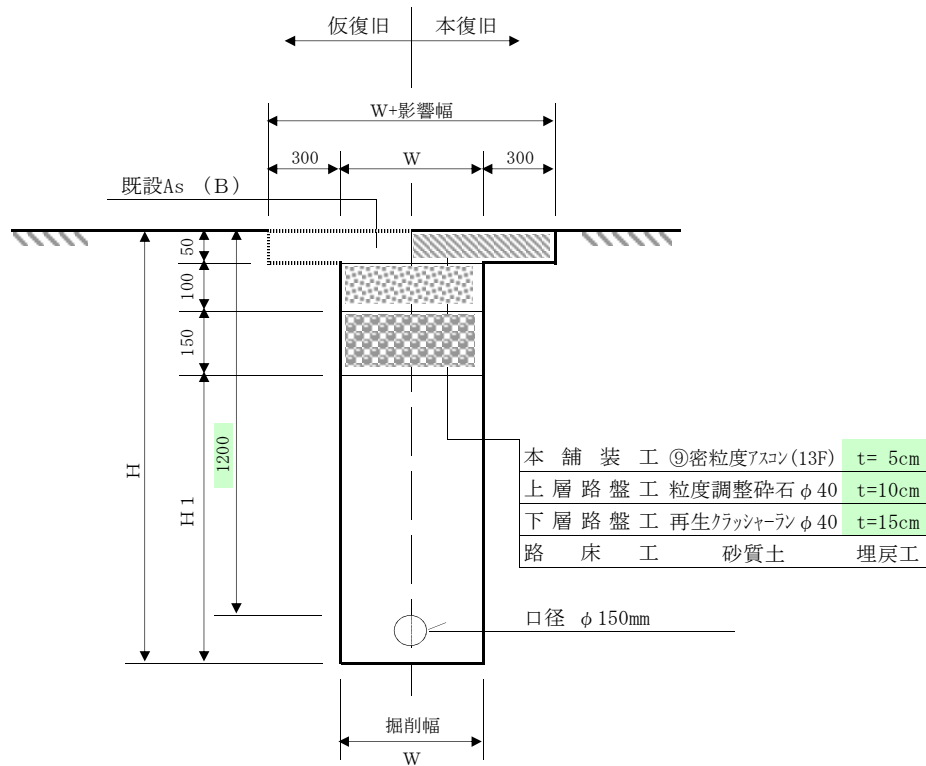
種別	算式	10.0m当り	延長L= 2.2 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	4.40	m
As 版破碎工	$1.40 \times 10.0 =$	14.00	3.08	m <sup>2</sup>
As 処分工	$1.40 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.70	0.15	m <sup>3</sup>
掘削工	$1.40 \times 1.72 \times 10.0 =$	24.08	5.30	m <sup>3</sup>
掘削工	積込	24.08	—	m <sup>3</sup>
残土処理工	機械	24.08	5.30	m <sup>3</sup>
残土処理工	人力	24.08	—	m <sup>3</sup>
路床工	機械	20.58	4.53	m <sup>3</sup>
下層路盤工	RC-40	14.00	3.08	m <sup>2</sup>
上層路盤工	M-40	14.00	3.08	m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	$1.40 \times 10.0 =$	14.00	3.08	m <sup>2</sup>
As 版切断工	別紙計算書計上	—	—	m
本舗装復旧	別紙計算書計上	—	—	m <sup>2</sup>

村道

はぎ取り  
(不断水分岐)

	W	H	H1	B
実施	600	1590	1290	50
変更				

⑧ 復旧



種別	算式	10.0m当り	延長L= 0.9 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	1.80	
As 版破碎工	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	0.54	m
As 処分工	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.03	m <sup>2</sup>
掘削工	$0.60 \times 1.54 \times 10.0 =$	9.24	0.83	m <sup>3</sup>
掘削工	$0.60 \times 1.54 \times 10.0 =$	9.24	—	m <sup>3</sup>
残土処理工	$0.60 \times 1.54 \times 10.0 =$	9.24	0.83	m <sup>3</sup>
残土処理工	$0.60 \times 1.54 \times 10.0 =$	9.24	—	m <sup>3</sup>
路床工	$0.60 \times 1.29 \times 10.0 =$	7.74	0.70	m <sup>3</sup>
下層路盤工	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	0.54	m <sup>2</sup>
上層路盤工	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	0.54	m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	0.54	m <sup>2</sup>
As 版切断工	別紙計算書計上	—	—	m
本舗装復旧	別紙計算書計上	—	—	m <sup>2</sup>

※合材は再生合材を基本とする。

配水管布設替  
工務補第4-12号

口径 φ150mm

上段：実施

No. 1

名 称		1, 2	計算式	
As版切断	t=15cm以下		舗装復旧平面図より $13.40 + 2.70 = 16.10$	16.10 m
As版破碎工	t=5cm		舗装復旧平面図より $15.58 + 459.81 = 475.39$	475.39 m <sup>2</sup>
As処分工	t=5cm		$475.39 \times 0.05 = 23.7695$	23.77 m <sup>3</sup>
不陸整正	粒調 φ25 t=1cm		$475.39 - 108.56 = 366.83$	366.83 m <sup>2</sup>
不陸整正	補足材無し		108.56	108.56 m <sup>2</sup>
本舗装復旧	⑨密粒As(13F) t=5cm		舗装復旧平面図より $15.58 + 459.81 = 475.39$	475.39 m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	②, ④, ⑦, ⑧抜粋 不陸整正計算用		$((6.6 + 168.3 + 0.9) \times 0.6) + 2.2 \times 1.4 = 108.56$	
区画線工	昼間 豪雪有 実線文字15cm 制約無		舗装復旧平面図より 16.0	16.00 m
区画線工	昼間 豪雪有 実線30cm 制約無		舗装復旧平面図より 2.0	2.00 m
砂の減			$(3.8 + 6.6 + 4.8 + 401.5 + 2.2 + 0.9 + 2.2 + 0.9) \times 0.025 = 10.5725$	10.57 m <sup>3</sup>

本管  
配水管布設替  
工務補第4-12号

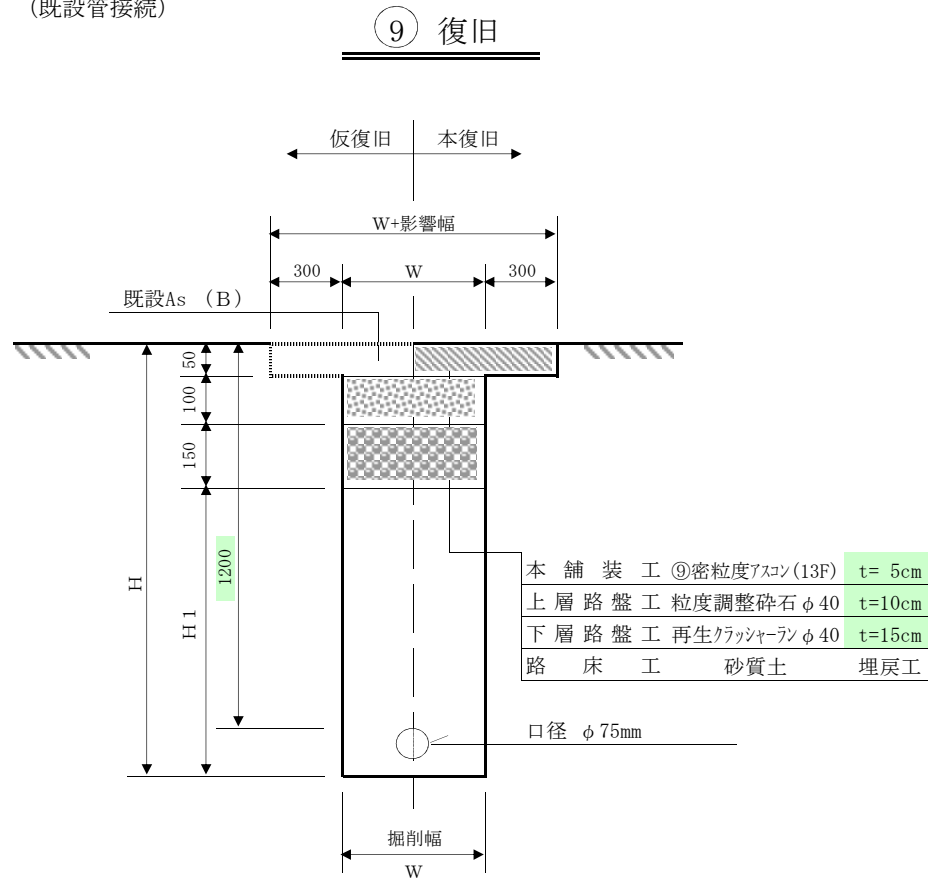
φ 75

名 称	復旧番号 復旧延長	9	10	11	12								別紙計算書	合計	P 実施 單位 變更
		L=10.9m	L=9.8m	L=12.6m	L=1.5m										
As 版 切 断	t=15cm以下	21.80	19.60	25.20	3.00								12.10	81.70	m
	機械	6.54	8.33	7.56	1.80								23.24	47.47	m <sup>2</sup>
As 版 破 碎 工	t=10cm以下	0.33	0.42	0.38	0.09								1.16	2.38	m <sup>3</sup>
	機械	8.76	12.83	7.11	2.68									31.38	m <sup>3</sup>
As 処 分 工	4tD	8.76	12.83	7.11	2.68									31.38	m <sup>3</sup>
掘 削 工	床掘・積込	8.76	12.83	7.11	2.68									31.38	m <sup>3</sup>
残 土 处 理 工	機械												×1.2	37.66	m <sup>3</sup>
	機械	7.13	10.75	5.22	2.23								▲ 0.21	25.12	m <sup>3</sup>
路 床 工	砂	6.54	8.33	7.56	1.80									24.23	m <sup>2</sup>
下 層 路 盤 工	RC-40	6.54	8.33	7.56	1.80									24.23	m <sup>2</sup>
	t=15cm	6.54	8.33	7.56	1.80									24.23	m <sup>2</sup>
上 層 路 盤 工	粒調φ40	6.54	8.33	7.56	1.80									24.23	m <sup>2</sup>
	t=12cm	6.54	8.33	7.56	1.80									24.23	m <sup>2</sup>
仮 舗 装 復 旧	⑨密粒As(13F)														
	t=3cm														
不 陸 整 正	粒調φ25												18.20	18.20	m <sup>2</sup>
	t=1cm												5.04	5.04	m <sup>2</sup>
不 陸 整 正	補足材無し												23.24	23.24	m <sup>2</sup>
本 舗 装 復 旧	⑨密粒As(13F)														
	t=5cm														

村道

はぎ取り  
(既設管接続)

	W	H	H1	B
実施	600	1390	1090	50
変更				



⑨ 復旧

(4.2+4.2+2.5)

種別	算式	10.0m当り	延長L= 10.9 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	21.80	m
As 版破碎工	$t=5\text{cm}$ 機械 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	6.54	
As 処分工	$t=5\text{cm}$ 機械 $0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.33	m <sup>3</sup>
掘削工	4tD 機械 $0.60 \times 1.34 \times 10.0 =$	8.04	8.76	
掘削工	積込 人力 $0.60 \times 1.34 \times 10.0 =$	8.04	-	m <sup>3</sup>
残土処理工	積込 機械 $0.60 \times 1.34 \times 10.0 =$	8.04	8.76	
残土処理工	人力 $0.60 \times 1.34 \times 10.0 =$	8.04	-	m <sup>3</sup>
路床工	機械 $0.60 \times 1.09 \times 10.0 =$	6.54	7.13	
下層路盤工	RC-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	6.54	m <sup>2</sup>
上層路盤工	$t=15\text{cm}$ M-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	6.54	
仮舗装復旧	$t=12\text{cm}$ $0.60 \times 10.0 =$	6.00	6.54	m <sup>2</sup>
As 版切断工	$t=3\text{cm}$ 別紙計算書計上	-	-	
本舗装復旧	$t=5\text{cm}$ 別紙計算書計上	-	-	m <sup>2</sup>
	$t=5\text{cm}$			

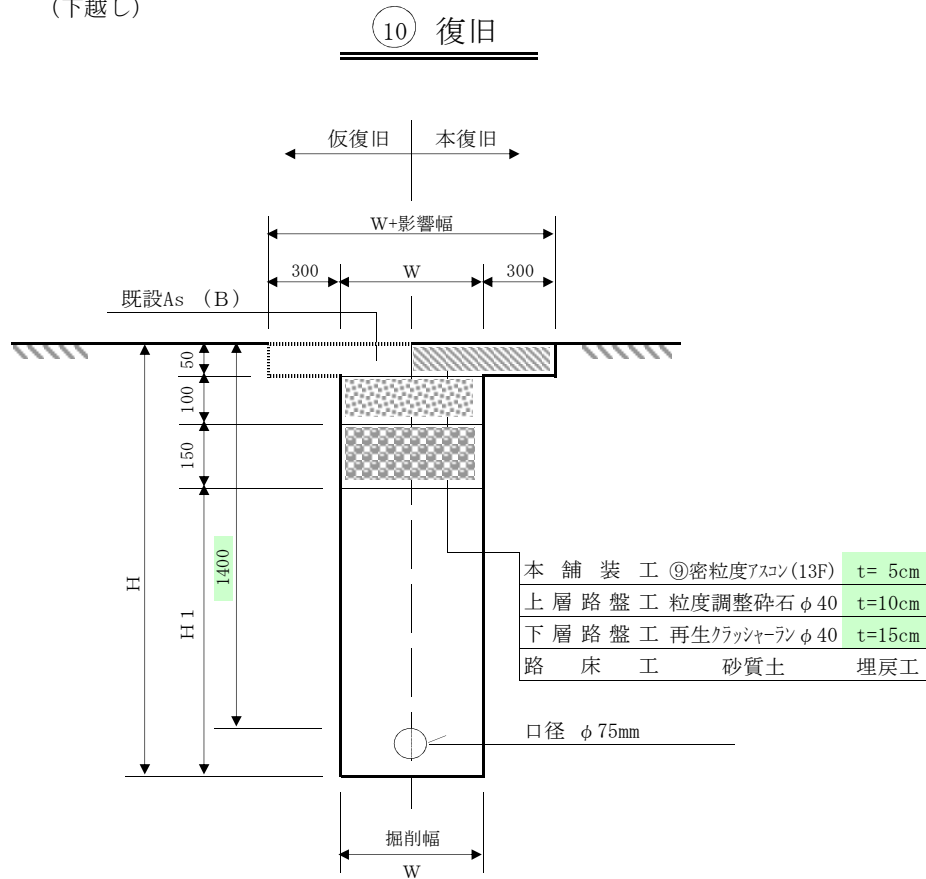
※合材は再生合材を基本とする。

(4.9+4.9)

村道

はぎ取り  
(下越し)

	W	H	H1	B
実施	850	1590	1290	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	
As 版破碎工	t=5cm			m
	機械	$0.85 \times 10.0 =$	8.50	8.33
As 処分工	t=5cm			m <sup>2</sup>
	機械	$0.85 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.42	0.42
掘削工	4tD			m <sup>3</sup>
	機械	$0.85 \times 1.54 \times 10.0 =$	13.09	12.83
掘削工	積込			m <sup>3</sup>
	人力	$0.85 \times 1.54 \times 10.0 =$	13.09	—
残土処理工	積込			m <sup>3</sup>
	機械	$0.85 \times 1.54 \times 10.0 =$	13.09	12.83
残土処理工	積込			m <sup>3</sup>
	人力	$0.85 \times 1.54 \times 10.0 =$	13.09	—
路床工	機械	$0.85 \times 1.29 \times 10.0 =$	10.96	10.75
	砂			m <sup>3</sup>
下層路盤工	RC-40	$0.85 \times 10.0 =$	8.50	8.33
	t=15cm			m <sup>2</sup>
上層路盤工	M-40	$0.85 \times 10.0 =$	8.50	8.33
	t=12cm			m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	t=3cm	$0.85 \times 10.0 =$	8.50	8.33
	t=5cm			m <sup>2</sup>
As 版切断工	別紙計算書計上	—	—	
本舗装復旧	t=5cm			m
	t=5cm			m <sup>2</sup>

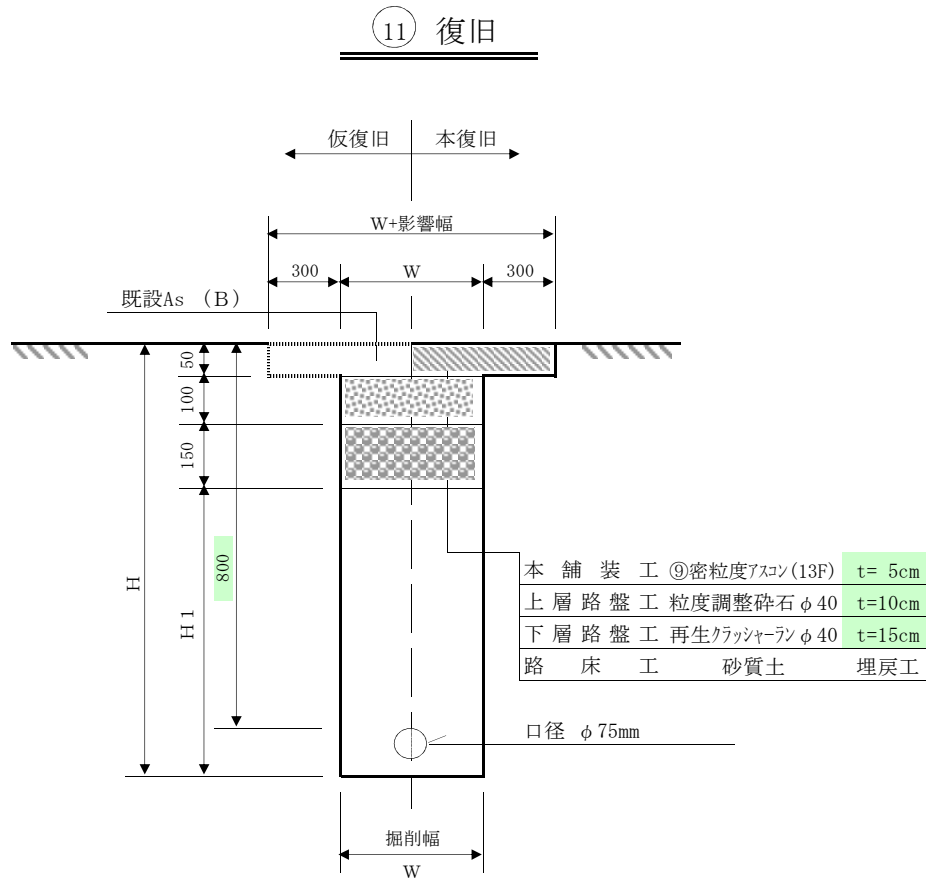
※合材は再生合材を基本とする。

(4.9+4.9+2.8)

村道

はぎ取り

	W	H	H1	B
実施	600	990	690	50
変更				



種別	算式	10.0m当り	延長L= 12.6 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	25.20	
	t=5cm			m
As 版破碎工	機械 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	7.56	
	t=5cm			m <sup>2</sup>
As 処分工	機械 $0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.38	
	4tD			m <sup>3</sup>
掘削工	機械 $0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	7.11	
	積込			m <sup>3</sup>
掘削工	人力 $0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	-	
	積込			m <sup>3</sup>
残土処理工	機械 $0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	7.11	
				m <sup>3</sup>
残土処理工	人力 $0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	-	
				m <sup>3</sup>
路床工	機械 $0.60 \times 0.69 \times 10.0 =$	4.14	5.22	
	砂			m <sup>3</sup>
下層路盤工	RC-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	7.56	
	t=15cm			m <sup>2</sup>
上層路盤工	M-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	7.56	
	t=12cm			m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	7.56	
	t=3cm			m <sup>2</sup>
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 <sup>2</sup>

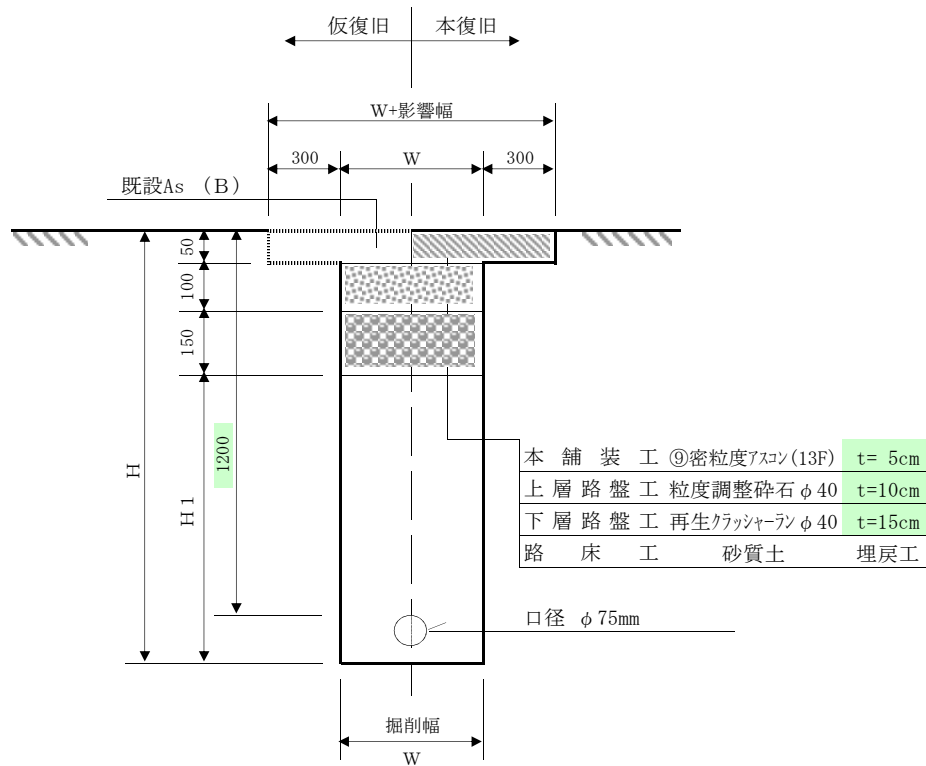
※合材は再生合材を基本とする。

村道

はぎ取り  
(不断水仕切弁)

	W	H	H1	B
実施	1200	1540	1240	50
変更				

⑫ 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= 1.5 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	3.00	
	t=5cm			m
As 版破碎工	機械 $1.20 \times 10.0 =$	12.00	1.80	
	t=5cm			m <sup>2</sup>
As 処分工	機械 $1.20 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.60	0.09	
	4tD			m <sup>3</sup>
掘削工	機械 $1.20 \times 1.49 \times 10.0 =$	17.88	2.68	
	積込			m <sup>3</sup>
掘削工	人力 $1.20 \times 1.49 \times 10.0 =$	17.88	-	
	積込			m <sup>3</sup>
残土処理工	機械 $1.20 \times 1.49 \times 10.0 =$	17.88	2.68	
				m <sup>3</sup>
残土処理工	人力 $1.20 \times 1.49 \times 10.0 =$	17.88	-	
				m <sup>3</sup>
路床工	機械 $1.20 \times 1.24 \times 10.0 =$	14.88	2.23	
	砂			m <sup>3</sup>
下層路盤工	RC-40 $1.20 \times 10.0 =$	12.00	1.80	
	t=15cm			m <sup>2</sup>
上層路盤工	M-40 $1.20 \times 10.0 =$	12.00	1.80	
	t=12cm			m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	$1.20 \times 10.0 =$	12.00	1.80	
	t=3cm			m <sup>2</sup>
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 <sup>2</sup>



配水管布設替  
工務補第4-12号

口径 φ75mm

上段：実施

No. 1

名 称		3, 4	計算式	
As版切断	t=15cm以下		舗装復旧平面図より $5.90 + 6.20 = 12.10$	12.10 m
As版破碎工	t=5cm		舗装復旧平面図より $10.68 + 12.56 = 23.24$	23.24 m <sup>2</sup>
As処分工	t=5cm		$23.24 \times 0.05 = 1.162$	1.16 m <sup>3</sup>
不陸整正	粒調 φ25 t=1cm		$23.24 - 5.04 = 18.20$	18.20 m <sup>2</sup>
不陸整正	補足材無し		5.04	5.04 m <sup>2</sup>
本舗装復旧	⑨密粒As(13F) t=5cm		舗装復旧平面図より $10.68 + 12.56 = 23.24$	23.24 m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	⑨部分抜粋 不陸整正計算用		$(4.2 + 4.2) \times 0.6 = 5.04$	
砂の減			$(10.9 + 9.8 + 12.6 + 1.5) \times 0.006 = 0.2088$	0.21 m <sup>3</sup>

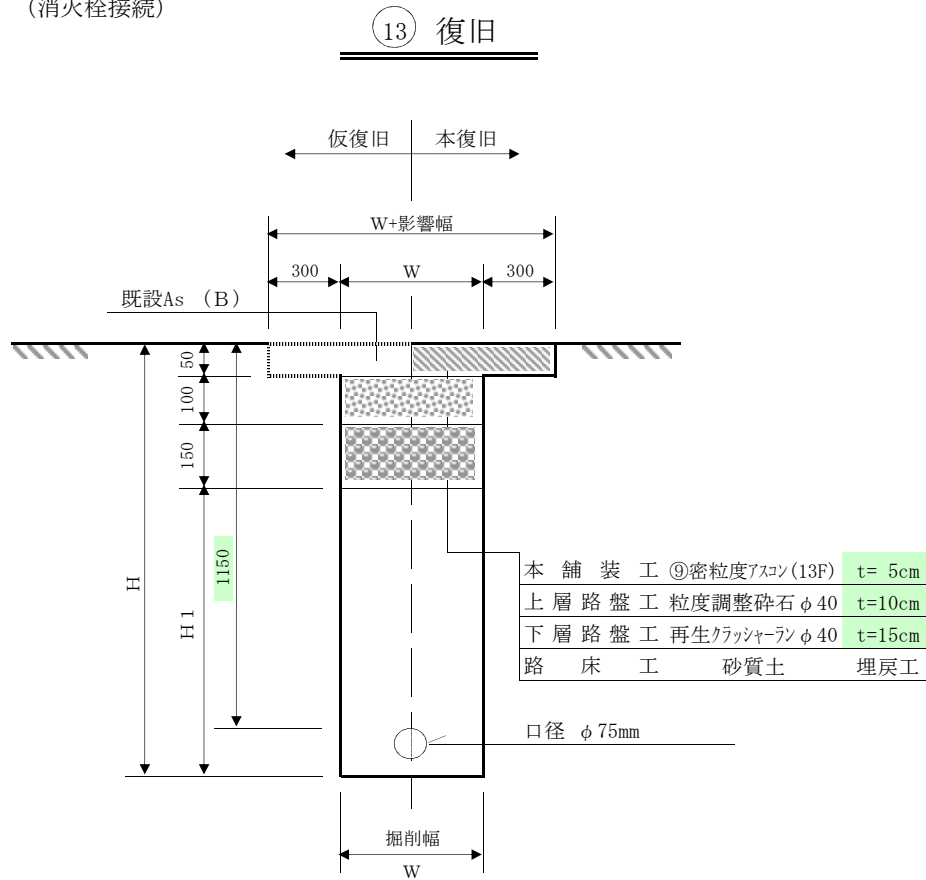
本管 φ150より  
 配水管布設替 消火栓接続  
 工務補第4-12号

名 称	復旧番号 復旧延長	13	14											別紙計算書	合計	P 実施 変更	単位
		L=1.8m	L=5.2m														
As 版 切 断	t=15cm以下 機械	3.60	10.40												14.00	m	
As 版 破 砕 工	t=10cm以下 機械	1.08	3.12												4.20	m <sup>2</sup>	
As 処 分 工	4tD 機械	0.05	0.16												0.21	m <sup>3</sup>	
掘 削 工	床掘・積込 機械	1.39	2.93												4.32	m <sup>3</sup>	
残 土 処 理 工	機械	1.39	2.93											×1.2	5.18	m <sup>3</sup>	
路 床 工	機械 砂	1.12	2.15											▲ 0.04	3.23	m <sup>3</sup>	
下 層 路 盤 工	RC-40 t=15cm	1.08	3.12												4.20	m <sup>2</sup>	
上 層 路 盤 工	粒調φ40 t=12cm	1.08	3.12												4.20	m <sup>2</sup>	
仮 舗 装 復 旧	⑨密粒As(13F) t=3cm	1.08	3.12												4.20	m <sup>2</sup>	
砂 の 減		( 1.8 + 5.2 ) × 0.006 = 0.042															

村道

はぎ取り  
(消火栓接続)

	W	H	H1	B
実施	600	1340	1040	50
変更				



本舗装工	◎密粒度アスコン(13F)	t=5cm
上層路盤工	粒度調整碎石φ40	t=10cm
下層路盤工	再生クラッシャーランφ40	t=15cm
路床工	砂質土	埋戻工

種別	算式	10.0m当り	延長L= 1.8 m	単位
		10.0m当り	延長L= m	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	3.60	
As 版破碎工	t=5cm			m
	機械	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.08
As 処分工	t=5cm			m <sup>2</sup>
	機械	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.05
掘削工	4tD			m <sup>3</sup>
	機械	$0.60 \times 1.29 \times 10.0 =$	7.74	1.39
掘削工	積込			m <sup>3</sup>
	人力	$0.60 \times 1.29 \times 10.0 =$	7.74	-
残土処理工	積込			m <sup>3</sup>
	機械	$0.60 \times 1.29 \times 10.0 =$	7.74	1.39
残土処理工	積込			m <sup>3</sup>
	人力	$0.60 \times 1.29 \times 10.0 =$	7.74	-
路床工	機械	$0.60 \times 1.04 \times 10.0 =$	6.24	1.12
	砂			m <sup>3</sup>
下層路盤工	RC-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.08
	t=15cm			m <sup>2</sup>
上層路盤工	M-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.08
	t=12cm			m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.08	m <sup>2</sup>
As 版切断工	t=3cm			m <sup>2</sup>
	別紙計算書計上	-	-	
本舗装復旧	t=5cm			m
	別紙計算書計上	-	-	
	t=5cm			m <sup>2</sup>

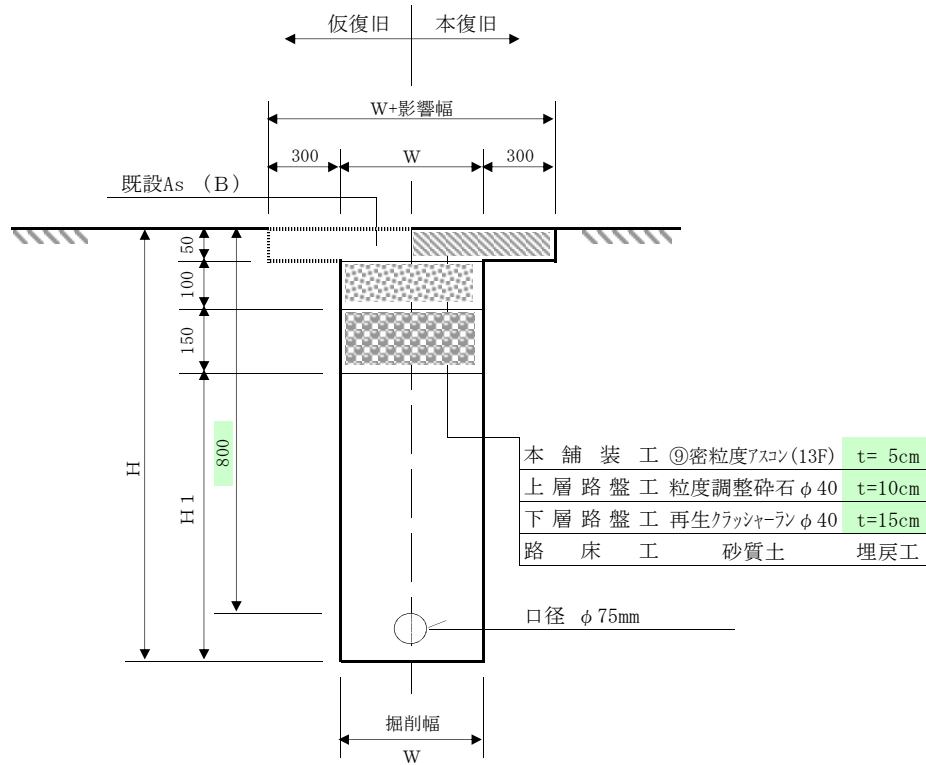
※合材は再生合材を基本とする。

村道

はぎ取り  
(消火栓接続)

	W	H	H1	B
実施	600	990	690	50
変更				

⑭ 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= 5.2m	単位
		10.0m当り	延長L=	
As 版切断	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	10.40	m
As 版破碎工	t=5cm 機械	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	
As 処分工	t=5cm 機械	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	m <sup>3</sup>
掘削工	4tD 機械	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	
掘削工	積込	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	m <sup>3</sup>
掘削工	積込	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	
残土処理工	機械	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	m <sup>3</sup>
残土処理工	人力	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	
路床工	機械	$0.60 \times 0.69 \times 10.0 =$	4.14	m <sup>3</sup>
路床工	砂		2.15	
下層路盤工	RC-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	m <sup>2</sup>
下層路盤工	t=15cm		3.12	
上層路盤工	M-40	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	m <sup>2</sup>
上層路盤工	t=12cm		3.12	
仮舗装復旧		$0.60 \times 10.0 =$	6.00	m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	t=3cm		3.12	
As 版切断工		別紙計算書計上	-	m
As 版切断工	t=5cm		-	
本舗装復旧		別紙計算書計上	-	m <sup>2</sup>
本舗装復旧	t=5cm		-	

本管  
配水管布設替  
工務補第4-12号

φ150より  
排泥工

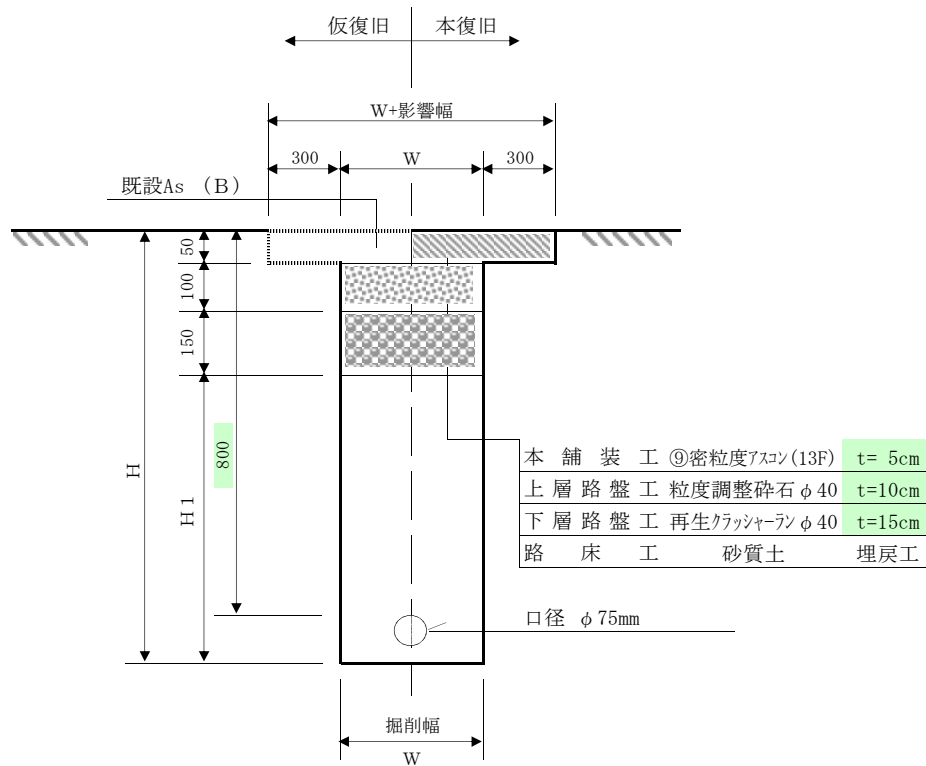
名	称	復旧番号	15											別紙計算書	P 実施 単位	
		復旧延長	L=2.0m	合計	変更											
			4.00												4.00	m
As	版切断	t=15cm以下														
		機械	1.20												1.20	m <sup>2</sup>
As	版破碎工	t=10cm以下														
		機械	0.06												0.06	m <sup>3</sup>
As	処分工	4tD														
		機械	1.13												1.13	m <sup>3</sup>
掘	削工	床掘・積込														
			1.13												1.13	m <sup>3</sup>
残	土処理工	機械														
													×1.2		1.36	m <sup>3</sup>
		機械	0.83												0.83	m <sup>3</sup>
路	床工	砂														
		RC-40	1.20												1.20	m <sup>2</sup>
下	層路盤工	t=15cm														
		粒調φ40	1.20												1.20	m <sup>2</sup>
上	層路盤工	t=12cm														
仮	舗装復旧	⑨密粒As(13F)	1.20												1.20	m <sup>2</sup>
		t=3cm														

村道

はぎ取り  
(排泥工)

	W	H	H1	B
実施	600	990	690	50
変更				

⑮ 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	
As 版破碎工	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.20	m
As 処分工	$0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.06	m <sup>2</sup>
掘削工	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	1.13	m <sup>3</sup>
掘削工	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	-	m <sup>3</sup>
残土処理工	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	1.13	m <sup>3</sup>
残土処理工	$0.60 \times 0.94 \times 10.0 =$	5.64	-	m <sup>3</sup>
路床工	$0.60 \times 0.69 \times 10.0 =$	4.14	0.83	m <sup>3</sup>
下層路盤工	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.20	m <sup>2</sup>
上層路盤工	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.20	m <sup>2</sup>
仮舗装復旧	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	1.20	m <sup>2</sup>
As 版切断工	別紙計算書計上	-	-	m
本舗装復旧	別紙計算書計上	-	-	m <sup>2</sup>

※合材は再生合材を基本とする。

給水管  
工務補第4-12号

φ150から取出し

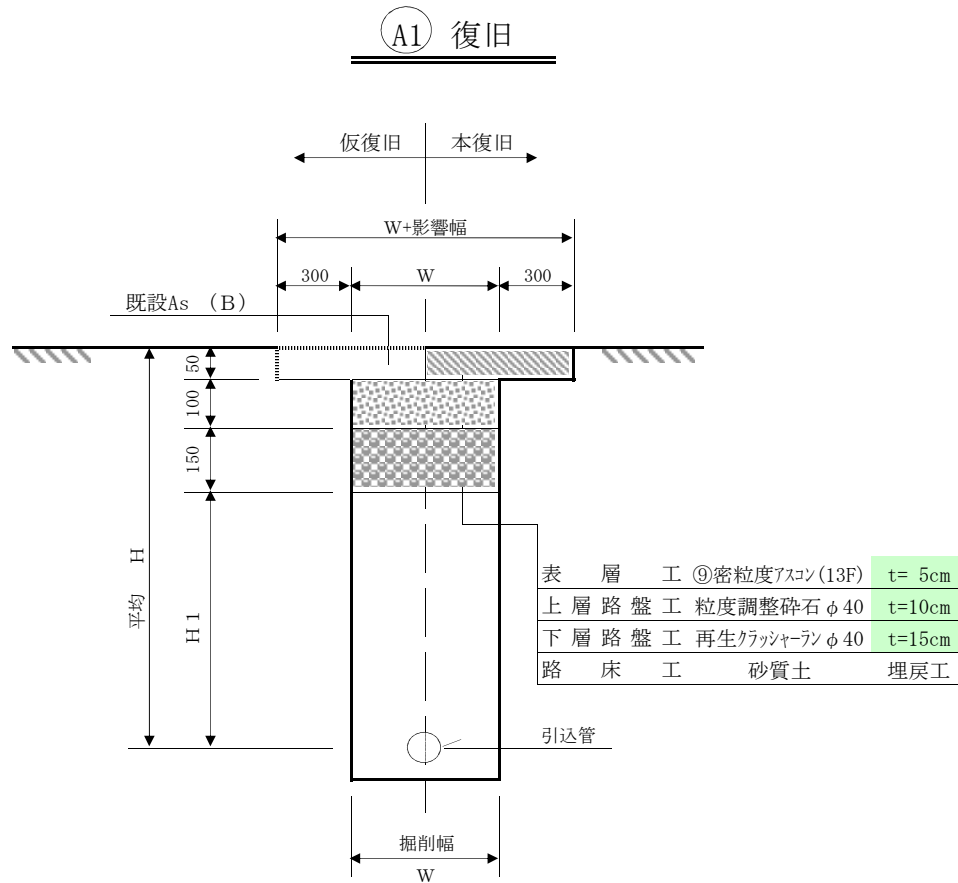
P

名 称	復旧番号 復旧延長	A1	II										別紙計算書	合計	P 実施 変更	単位
		L=6.0m	L=4.0m													
As 版 切 断 工	t=15cm以下 機械	12.00												12.00	m	
As 版 破 碎 工	t=10cm以下 機械	3.60												3.60	m <sup>2</sup>	
As 処 分 工	4tD	0.18												0.18	m <sup>3</sup>	
Co 版 切 断 工	t=20cm以下 人力		8.00											8.00	m	
Co 版 解 体 工	無筋コンクリート 人力		0.40											0.40	m <sup>3</sup>	
Co 版 処 分 工	無筋コンクリート 機械	2.70												2.70	m <sup>3</sup>	
掘 削 工	床掘・積込 人力		1.60											1.60	m <sup>3</sup>	
掘 削 工	床掘・積込 機械	2.70												2.70	m <sup>3</sup>	
残 土 処 理 工	人力		1.60											1.60	m <sup>3</sup>	
													×1.2	5.16	m <sup>3</sup>	
路 床 工	機械 砂	1.80												1.80	m <sup>3</sup>	
路 床 工	人力 砂		1.00											1.00	m <sup>3</sup>	
下 層 路 盤 工	RC-40 t=15cm	3.60	4.00											7.60	m <sup>2</sup>	
上 層 路 盤 工	粒調φ40 t=12cm	3.60												3.60	m <sup>2</sup>	
仮 舗 装 復 旧	⑨密粒As(13F) t=3cm	3.60												3.60	m <sup>2</sup>	
生コンクリート打設工	18-8-25		0.40											0.40	m <sup>3</sup>	

村道

はぎ取り

	W	H	H1	B
実施	600	800	500	50
変更				



種別	算式	10.0m当り	延長L= 6.0 m	単位
		10.0m当り	延長L=	
As 版切断工	$2.00 \times 10.0 =$	20.00	12.00	m
As 版破碎工	t=5cm 機械 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.60	
As 処分工	t=5cm 機械 $0.60 \times 0.05 \times 10.0 =$	0.30	0.18	m <sup>3</sup>
掘削工	4tD 機械 $0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	2.70	
掘削工	積込 人力 $0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	—	m <sup>3</sup>
残土処理工	積込 機械 $0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	2.70	
残土処理工	人力 $0.60 \times 0.75 \times 10.0 =$	4.50	—	m <sup>3</sup>
路床工	機械 $0.60 \times 0.50 \times 10.0 =$	3.00	1.80	
下層路盤工	砂			m <sup>3</sup>
上層路盤工	RC-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.60	
仮表層工	t=15cm			m <sup>2</sup>
As 版切断工	M-40 $0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.60	
本舗装復旧	t=12cm			m <sup>2</sup>
As 版切断工	$0.60 \times 10.0 =$	6.00	3.60	
本舗装復旧	t=3cm			m
As 版切断工	別紙計算書計上	—	—	
本舗装復旧	t=5cm			m <sup>2</sup>
本舗装復旧	別紙計算書計上	—	—	
	t=5cm			

※合材は再生合材を基本とする。



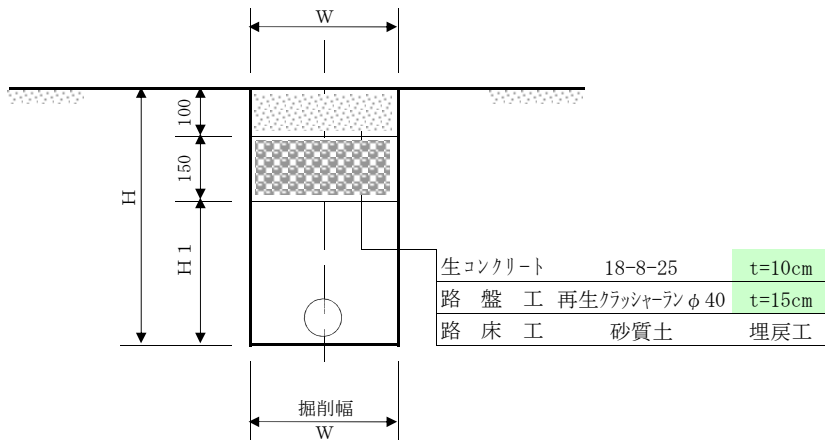
### 邸内分

#### コンクリート

(供給管及び給水管引込み)

② 復旧 (本連絡)

	W	H	H1	B
実施	1000	500	250	100
変更				



種別	算式	10.0m当り	延長L= 4.0 m	単位
		10.0m当り	延長L=	
Co 版切断工	2.00 × 10.0 =	20.00	8.00	m
	t=10cm			
Co 版解体工	1.00 × 0.10 × 10.0 =	1.00	0.40	m <sup>3</sup>
	t=10cm			
Co 版処分工	1.00 × 0.10 × 10.0 =	1.00	0.40	m <sup>3</sup>
	t=10cm			
掘削工	人力 1.00 × 0.40 × 10.0 =	4.00	1.60	m <sup>3</sup>
残土処理工	人力 1.00 × 0.40 × 10.0 =	4.00	1.60	m <sup>3</sup>
路床工	人力	1.00 × 0.25 × 10.0 =	2.50	m <sup>3</sup>
	砂			
路盤工	RC-40	1.00 × 10.0 =	10.00	m <sup>2</sup>
	t=15cm			
生コンクリート打設工		1.00 × 0.10 × 10.0 =	1.00	m <sup>3</sup>
	t=10cm			

※合材は再生合材を基本とする。



### 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	31	1	1	645		
軽量鋼矢板 I型 2.0m	16	4	4	333		
軽量鋼矢板 I型 2.0m	20	2	2	416		
軽量鋼矢板 I型 2.0m	40	2	2	832		
軽量鋼矢板 II型 2.5m	12	1	1	537		
軽量鋼矢板 I型 2.0m	8	2	2	166		
軽量鋼矢板 I型 2.0m	18	1	1	374		
軽量鋼矢板 I型 2.0m	12	1	1	250		
合計				3,553		