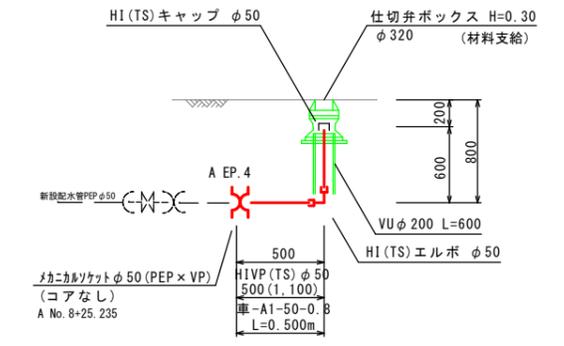


配管平面図(2) S=1/500

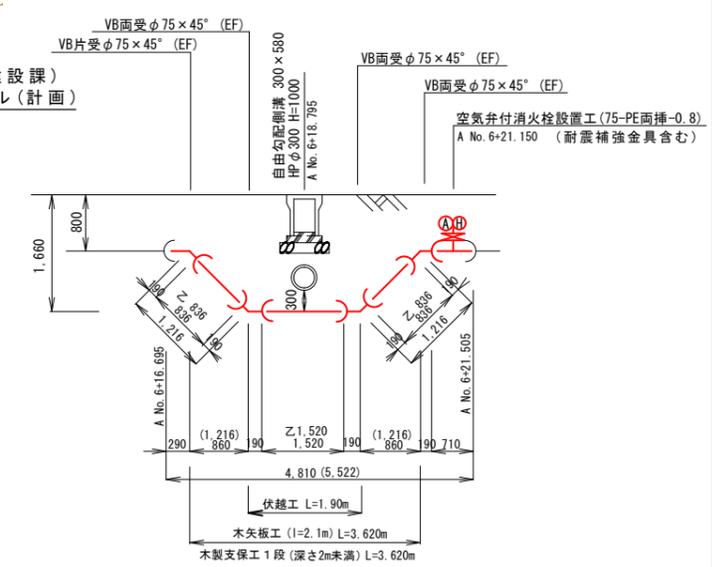


排水管詳細図(2) S=FREE



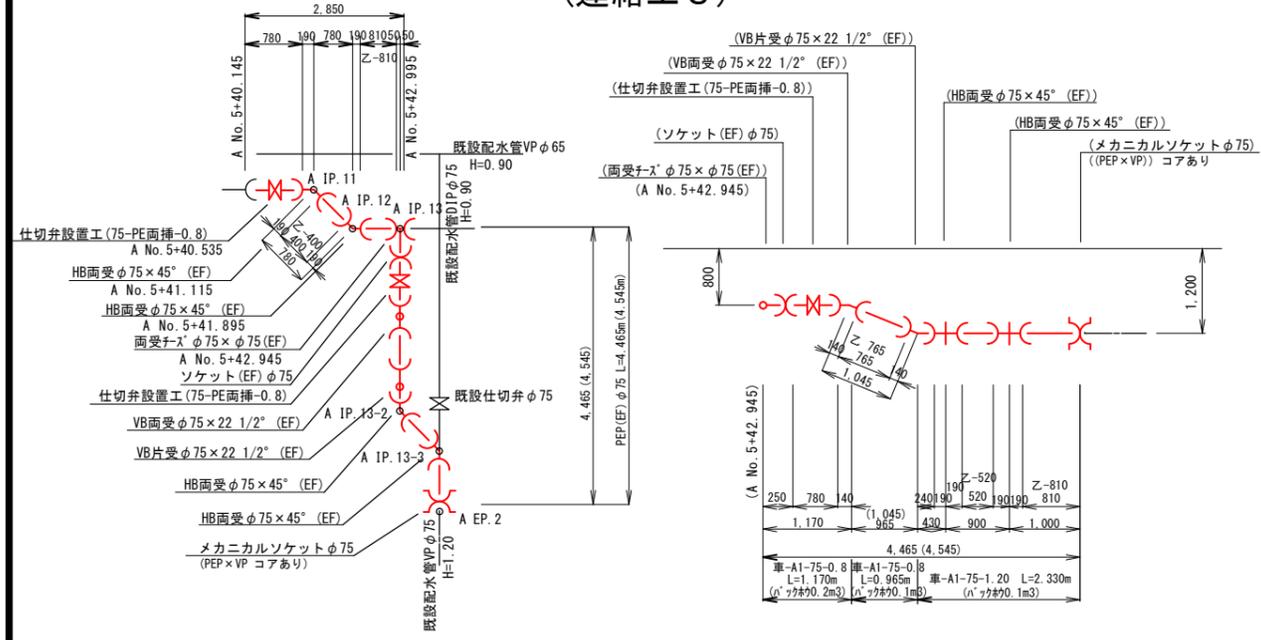
排水管詳細図(2)

詳細図(10) S=1/50

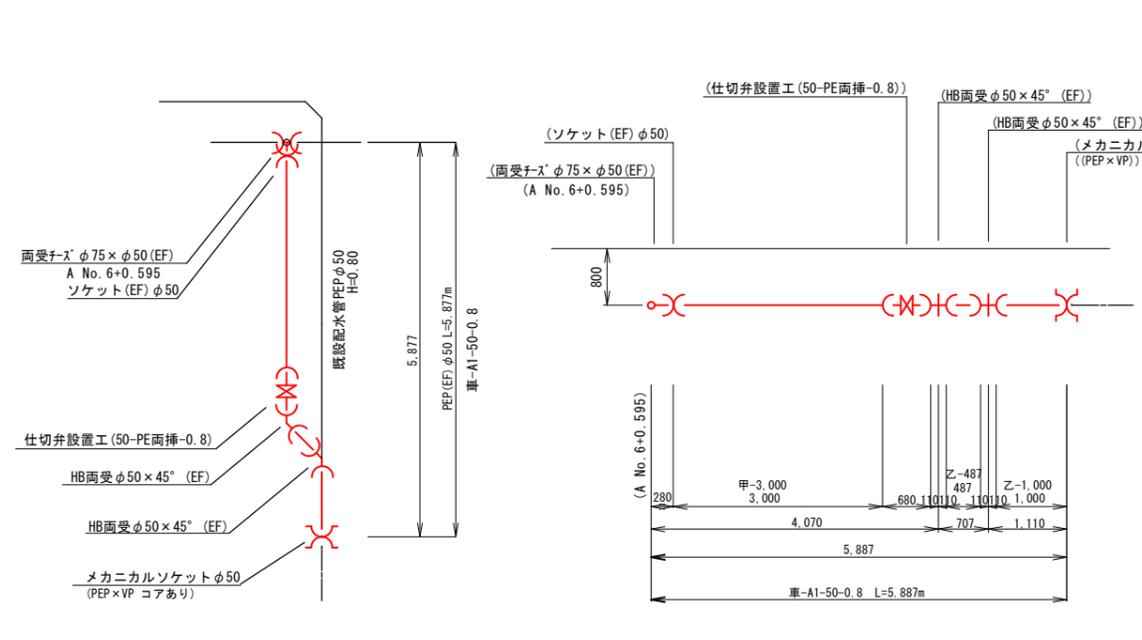


詳細図(9) S=1/50

(連絡工3)

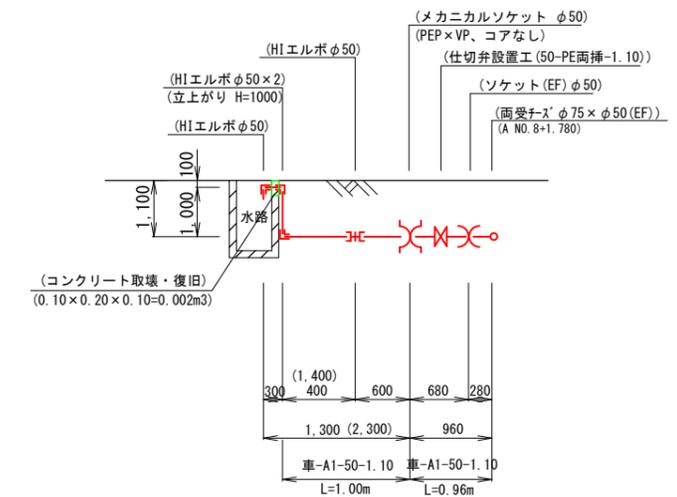
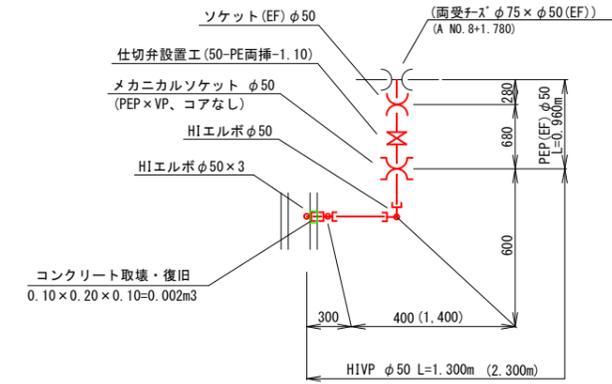
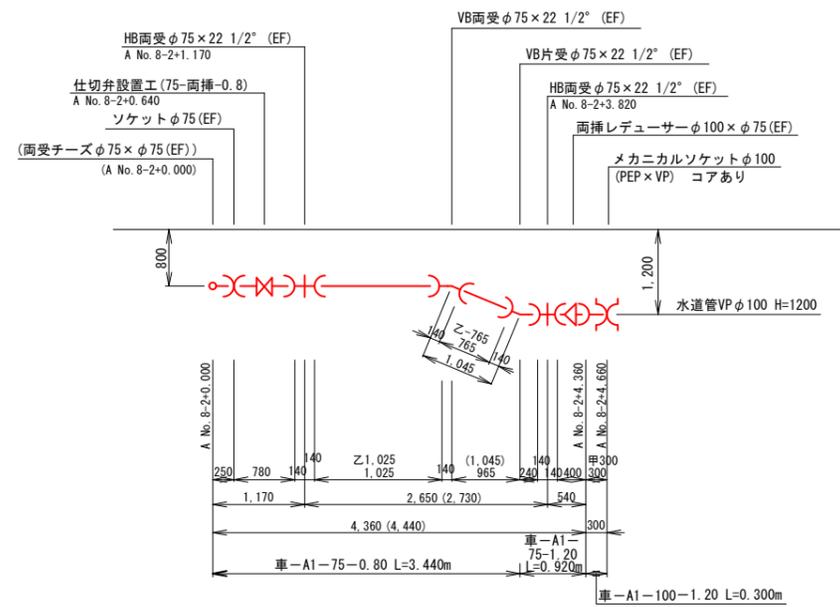
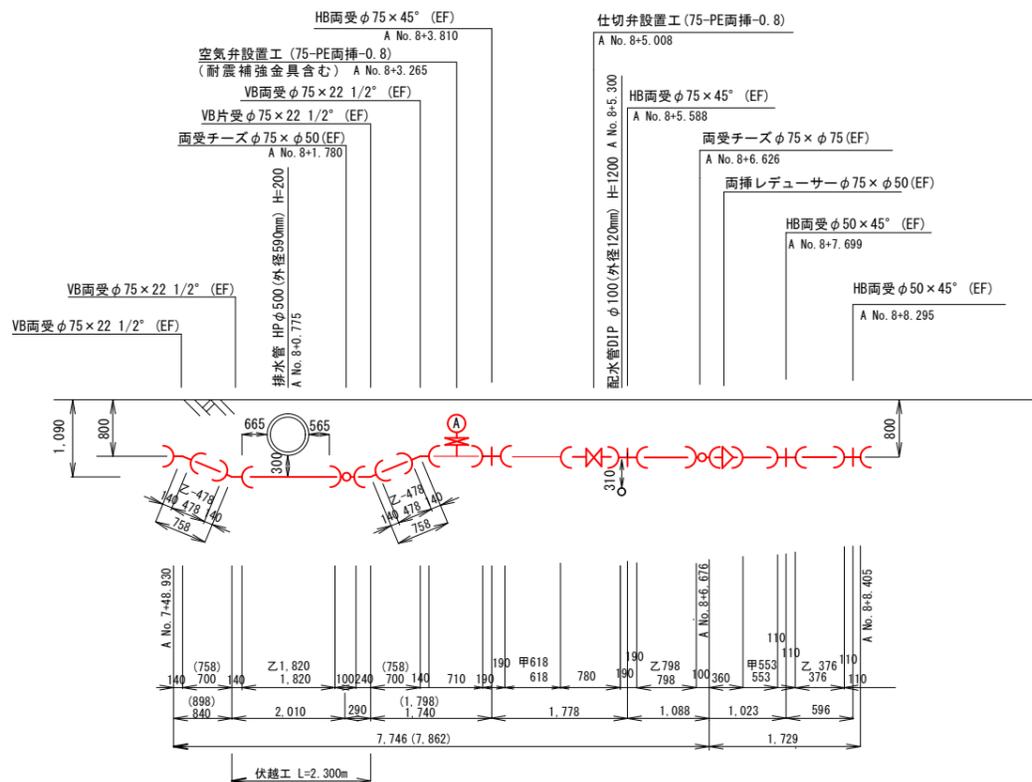
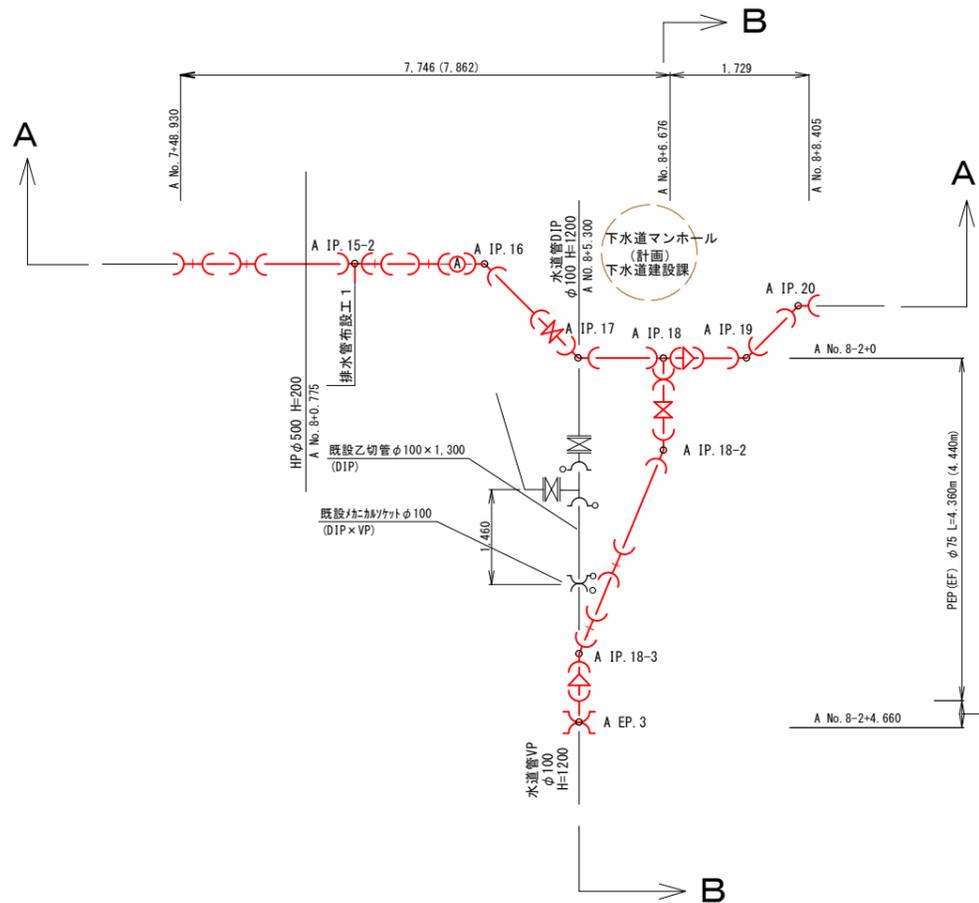


連絡工(5) S=1/50



設計水压 0.78Mpa
フランジ 7.5K仕様

図面番号	2/7	縮尺	1/500
工事名	令和7年度 管路更新(耐震化)事業 土与丸(是石)地区ほか配水管布設工事		
種別	配管平面図(2) 詳細図9 詳細図10 排水管布設工 (積算参考図)		
工事箇所	東広島市西条町土与丸、吉行		
広島県水道広域連合企業団 東広島事務所			



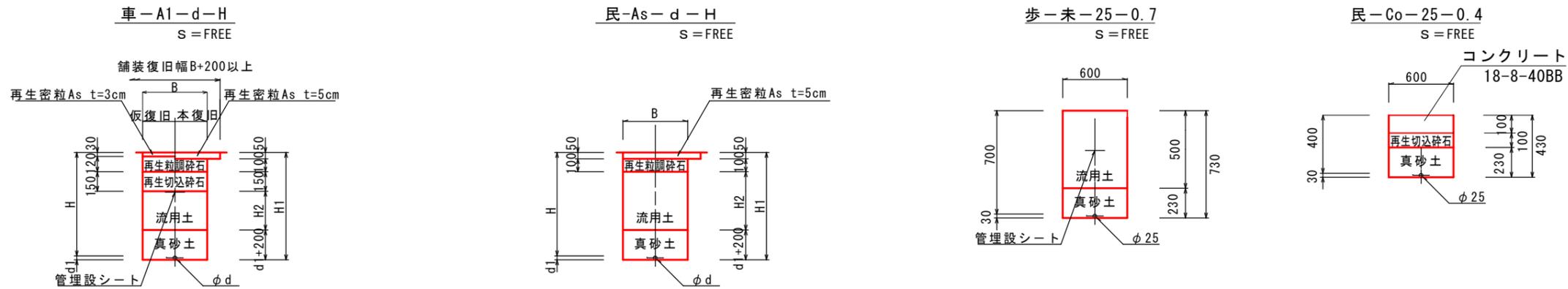
図面番号	3 7	縮尺	1/500
工事名	令和7年度 管路更新(耐震化)事業 土与丸(是石)地区ほか配水管布設替工事		
種別	詳細図11 排水管詳細図(1) (積算参考図)		
工事箇所	東広島市西条町土与丸、吉行		
広島県水道広域連合企業団 東広島事務所			

給水管数量総括表(1)

配水管 口径	分岐替 No.	給水管 分岐替 口径 D	既設 給水管 口径 d1	鋼鉄引込付分水栓(φ-1式)		PE分・止水栓用継手 (WSA規格)		PEエルボ (WSA規格)		異種管継手 VP×VP(離脱防止付)		VPキャップ			HIソケット	青銅製仕切弁 1次側:分・止水栓用継手 2次側:分・止水栓用継手	ボール止水栓(甲形) 1次側:分・止水栓用継手 2次側:割・Hシモク	止水栓*ツカ (樹脂製)	仕切弁*ツカ	VUφ200	普通レガ
				φ75×φ40 (PEP用)	φ75×φ25 (PEP用)	φ40	φ25	φ40	φ25	φ25×φ25	φ25×φ20	φ40	φ25	φ20	φ25	φ40	φ25	H=0.40	H=0.30	H=0.60	
φ75	1	25	20		1		1		3		1		1		1		1				2
	2	25	25		1		1		2	1		1		1		1					2
	3	25	20		1		1		2		1		1		1		1				2
	4	25	25		1		1		2	1		1		1		1					2
	5	25	20		1		1		2		1		1		1		1				2
	6	25	20		1		1		3		1		1		1		1				2
	7	40	40	1		1					1					1			1	1	
	8	40	40	1		1					1					1			1	1	
	9	40	40	1		1					1					1			1	1	
	10	25	25		1		1		2	1		1		1		1		1			2
	11	25	20		1		1		3		1		1		1		1				2
	12	25	25		1		1		2	1		1		1		1		1			2
合計				3	9	3	9		21	4	5	3	4	5	9	3	9	9	3	3	18

配水管 口径	分岐替 No.	水道用ポリエチレン二層管 黒ポリ		HIVP φ25	管理設シート	ローケティングワイヤ	土工延長					備考	
		φ40	φ25				車-A1-25-0.7	車-A1-40-0.7	民-As-25-0.7	民-As-25-0.4	民-As-40-0.7		
φ75	1		8.70 (8.70)	0.30	7.50	8.70	7.50		1.50			CASE.1	
	2		4.20 (4.50)	0.30	3.50	4.50	3.50			1.00		CASE.2	
	3		4.20 (4.50)	0.30	3.50	4.50	3.50			1.00		CASE.2	
	4		1.70 (2.00)	0.30	1.00	2.00	1.00			1.00		CASE.5	
	5		4.20 (4.50)	0.30	3.50	4.50	3.50			1.00		CASE.2	
	6		5.70 (6.00)	0.30	4.50	6.00	4.50			1.50		CASE.4	
	7	5.60 (5.60)				4.60	5.60		4.60		1.00		CASE.3
	8	5.20 (5.20)				4.20	5.20		4.20		1.00		CASE.3
	9	5.10 (5.10)				4.10	5.10		4.10		1.00		CASE.3
	10		1.70 (2.00)	0.30	1.00	2.00	1.00			1.00			CASE.5
	11		5.80 (6.10)	0.30	5.10	6.10	5.10			1.00			CASE.4
	12		1.70 (2.00)	0.30	1.00	2.00	1.00			1.00			CASE.5
合計		15.90 (15.90)	37.90 (40.30)	2.70	43.50	56.20	30.60	12.90	1.50	8.50	3.00		

給水標準床掘断面図



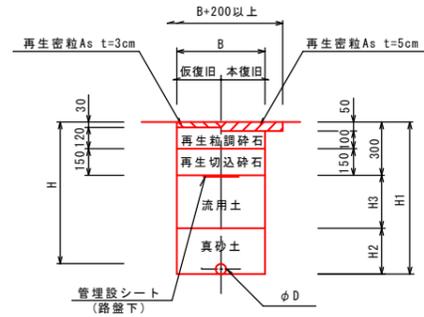
記号	B	d	d1	H	H1	H2	備考
車-A1-25-0.7	600	25	30	700	730	200	
車-A1-25-1.2	600	25	30	1200	1230	700	
車-A1-40-0.7	600	40	50	700	750	200	

記号	B	d	d1	H	H1	H2	備考
民-As-25-0.4	600	25	30	400	430	50	
民-As-25-0.7	600	25	30	700	730	350	
民-As-40-0.7	600	40	50	700	750	350	

図面番号	4 7	縮尺	1/500
工事名	令和7年度 管路更新(耐震化)事業 土与丸(是石)地区ほか配水管布設替工事		
種別	給水管数量総括表(1) 給水標準床掘断面図(積算参考図)		
工事箇所	東広島市西条町土与丸、吉行		
広島県水道広域連合企業団 東広島事務所			

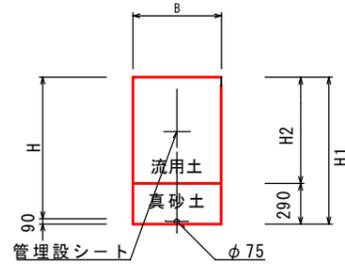
床掘標準断面図 S=1/20

車-A1-D-H(土被り)



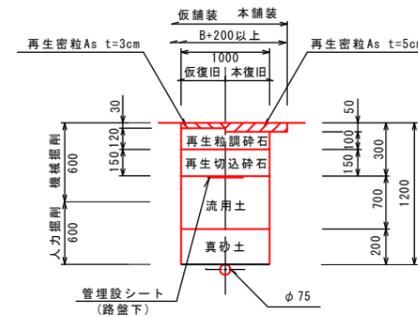
記号	B	H	H1	H2	H3	備考
車-A1-50-0.8	600	800	860	260	300	
車-A1-50-1.1	600	1,100	1,160	260	600	
車-A1-75-0.8	600	800	890	290	300	
車-A1-75-1.2	600	1,200	1,290	290	700	
車-A1-100-0.8	600	800	930	330	300	
車-A1-100-1.2	600	1,200	1,330	330	700	

未-75-H(土被り)
S=FREE

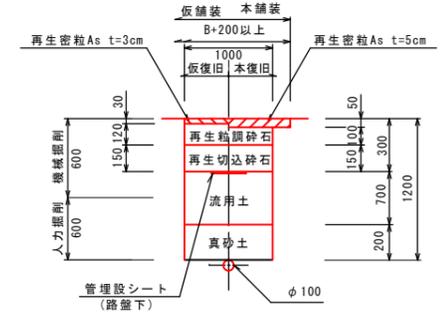


記号	B	H	H1	H2	備考
未-75-1.12	600	1,120	1,210	920	
未-75-0.56	600	560	650	360	
未-75-0.4	600	400	490	200	

車-A1-75-1.2(試掘工)
S=FREE



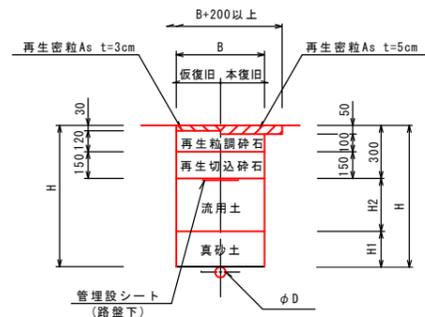
車-A1-100-1.2(試掘工)
S=FREE



撤去管床掘標準断面図

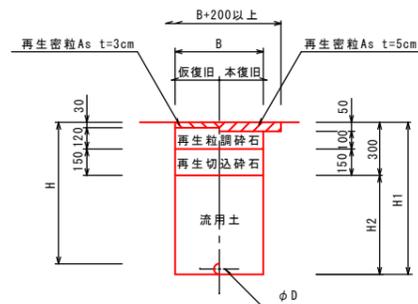
S=1/20

車-A1-D-1.2
S=FREE



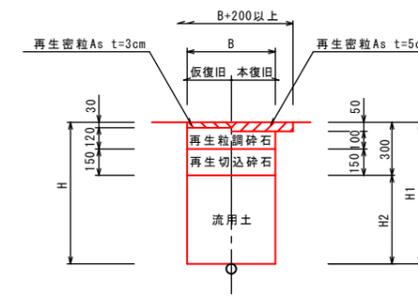
記号	B	H	H1	H2	備考
車-A1-75-1.2	1,000	1,200	200	700	離脱防止金具設置箇所
車-A1-100-1.2	1,000	1,200	200	700	離脱防止金具設置箇所

車-A1-D-H(土被り)
(閉栓工、既設配水管撤去工)



記号	B	H	H1	H2	備考
車-A1-75-1.2	600	1,200	1,290	990	
車-A1-100-0.9	600	900	1,030	730	
車-A1-100-1.2	600	1,200	1,330	1,030	

車-A1-H(土被り)
(ボックス撤去工)



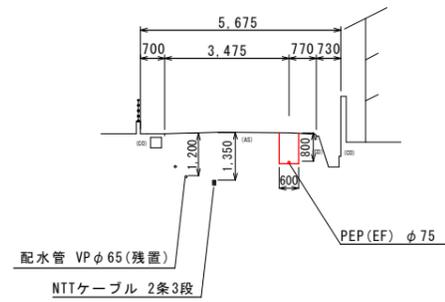
記号	B	H, H1	H2	備考
車-A1-0.90	1,000	900	600	
車-A1-1.15	1,000	1,150	850	
車-A1-1.20	1,000	1,200	900	
車-A1-1.50	1,000	1,500	1,200	

図面番号	5 7	縮尺	
工事名	令和7年度 管路更新(耐震化)事業 土と丸(是石)地区ほかに配水管布設替工事		
種別	床掘標準断面図 撤去管床掘標準断面図(積算参考図)		
工事箇所	東広島市西条町土と丸、吉行		
広島県水道広域連合企業団 東広島事務所			

横断図 (1) S=1/100

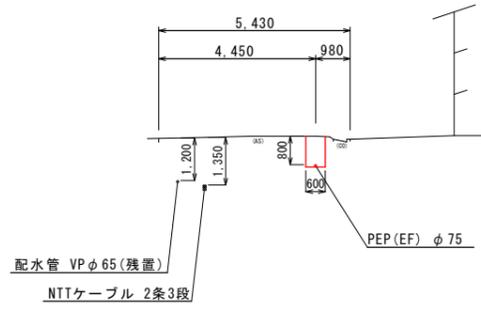
A NO. 0+40

GH=219.17
FH=



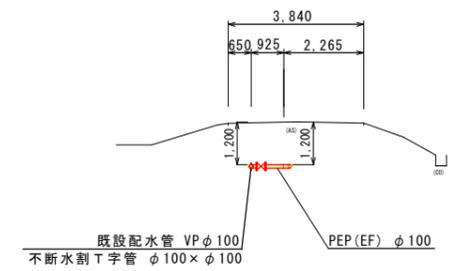
A NO. 3

GH=220.01
FH=



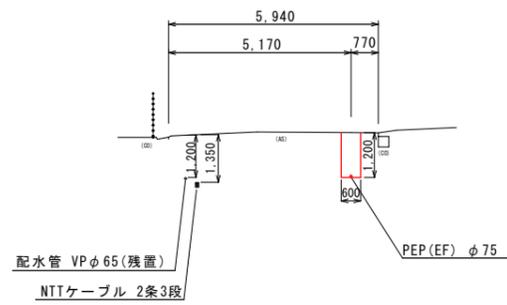
(A EP. 1)

GH=219.27
FH=



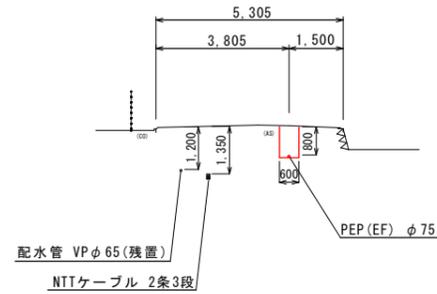
A NO. 0

GH=220.00
FH=



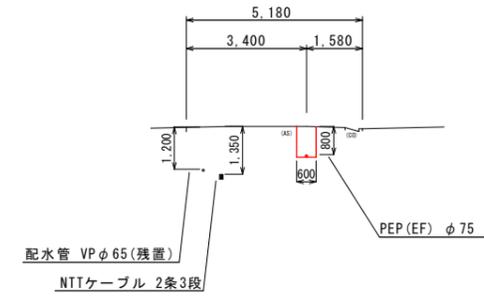
A NO. 2

GH=219.37
FH=



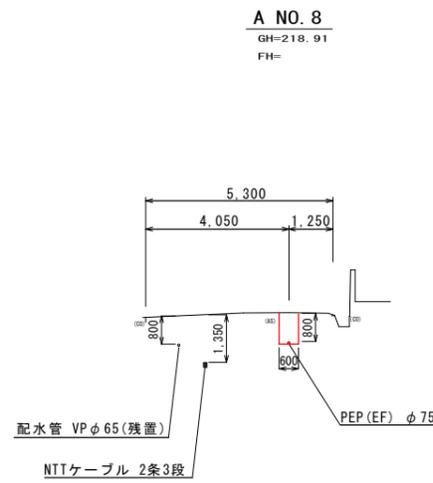
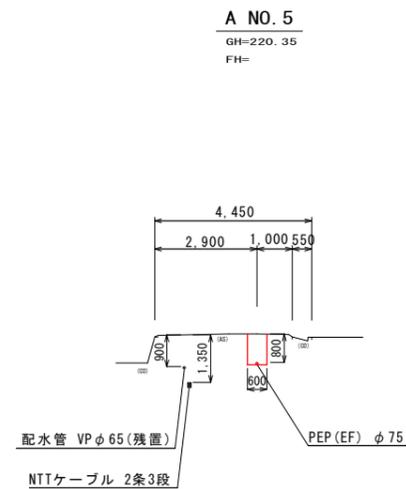
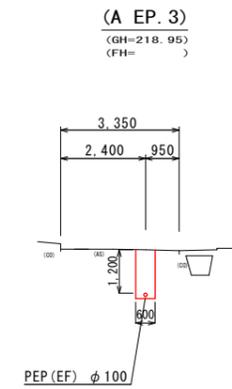
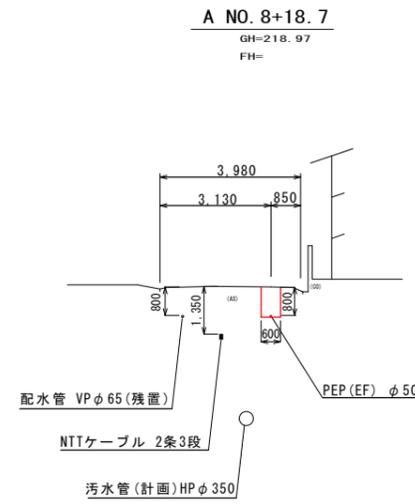
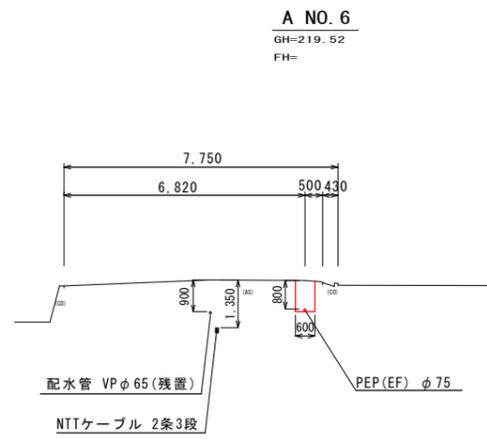
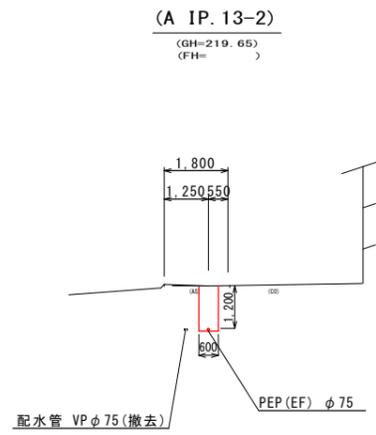
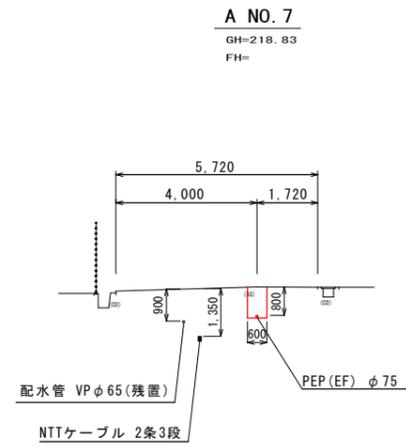
A NO. 4

GH=220.91
FH=



図面番号	6 7	縮尺	1:100
工種	令和7年度 管路更新(耐震化)事業 土与丸(是石)地区ほか配水管布設工		
種別	横断図(1) (積算参考図)		
工事箇所	東広島市西条町土与丸、吉行		
広島県水道広域連合企業団 東広島事務所			

横断図 (2) S=1/100



図面番号	7/7	縮尺	1:100
工種	令和7年度 管路更新(耐震化)事業 土与丸(是石)地区ほか配水管布設替工事		
種別	横断図(2) (積算参考図)		
工事箇所	東広島市西条町土与丸、吉行		
広島県水道広域連合企業団 東広島事務所			

1. ϕ 100 PEP 布設工

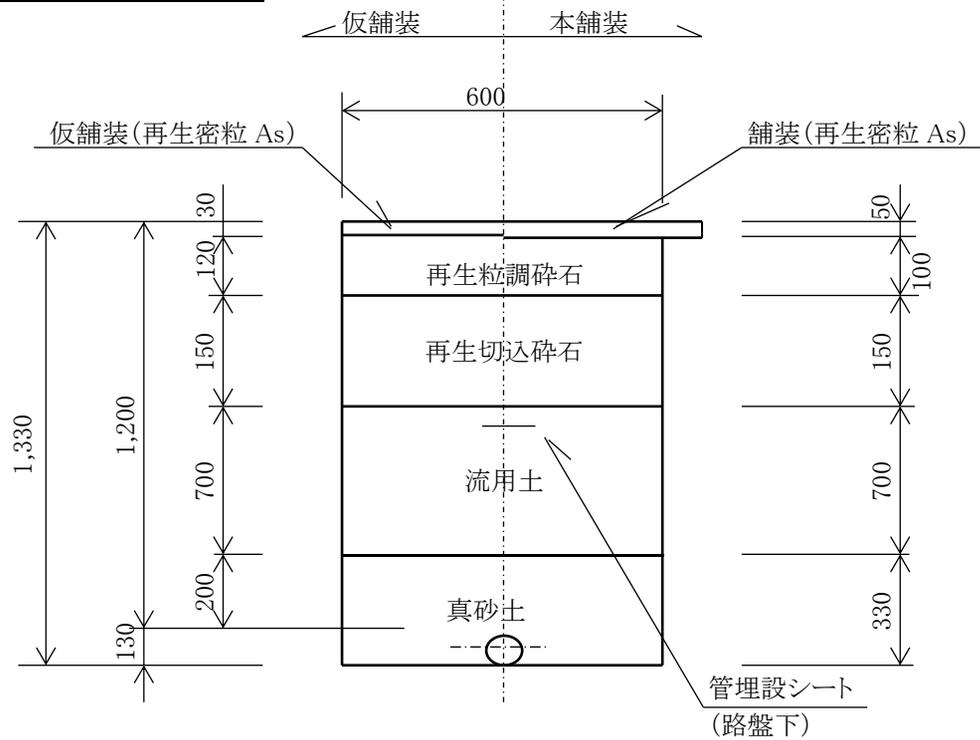
舗装本復旧				
工 種	計 算	単 位	合 計	設計書計上値
AS 切断工	$(0.3+0.2) \times 2 + (1.4 \times 2) = 3.8\text{m}$	m	3.8	4
本復旧面積	$(0.3+0.2) \times 1.4 = 0.7\text{m}^2$	m ²	0.7	1
仮復旧部	面積0.2m ²	m ²	0.2	0.2
	AS殻 $0.2 \times 0.03 = 0.006\text{m}^3$	m ³	0.006	0.01
	残土 $0.2 \times 0.02 = 0.004\text{m}^3$	m ³	0.004	0.004
影響部	面積 $0.7 - 0.2 = 0.5\text{m}^2$	m ³	0.5	1
	AS殻 $0.5 \times 0.05 = 0.025\text{m}^3$	m ³	0.025	0.03

φ100 土工延長

計 算 書

種 別	規 格	算 式	数 量
車-A1-100-1.2	流用土	平面図2 0.300 = 0.300	0.3 m
		計 0.300	

車 - A1 - 100 - 1.20



(1m当り)

名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 2	2.00 m
舗装版取壊	As t=10cm以下	1.00 × 0.60	0.60 m ²
機械掘削	レキ質土	0.60 × (1.33 - 0.05)	0.77 m ³
埋戻し	真砂土	0.60 × 0.33 - 1/4 × π × 0.13 ²	0.18 m ³
〃	流用土	0.60 × 0.70	0.42 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
残土処分	Asガラ	0.60 × 0.05	0.03 m ³
〃	土砂	0.77 - (0.42 / 0.90)	0.30 m ³

切管材料表

φ100 PEP

名称	甲 切 管		乙 切 管					計	残 管	備 考
平面図2 直管	1	0.300							4.750	
合計	1本	0.300							4.750	

2. ϕ 75 PEP 布設工

舗装本復旧 0.2m3				
工 種	計 算	単 位	合 計	設計書計上値
AS 切断工	$(406.4+3.4+1+2.3+0.2) \times 2 + (1.4 \times 2) + (1.2+1.4) \times 2 = 834.6\text{m}$	m	834.6	830
本復旧面積	$(406.4+3.4+1+2.3+0.2) \times 1.4 = 578.62\text{m}^2$	m ²	578.6	579
仮復旧部	面積 $(243.8+2.0+1.0+1.0) = 247.8\text{m}^2$ AS殻 $247.8 \times 0.03 = 7.434\text{m}^3$ 残土 $247.8 \times 0.02 = 4.956\text{m}^3$	m ²	247.8	248
		m ³	7.4	7
		m ³	5.0	5
影響部	面積 $578.6 - 247.8 = 330.8\text{m}^2$ AS殻 $330.8 \times 0.05 = 16.54\text{m}^3$	m ³	330.8	331
		m ³	16.5	17

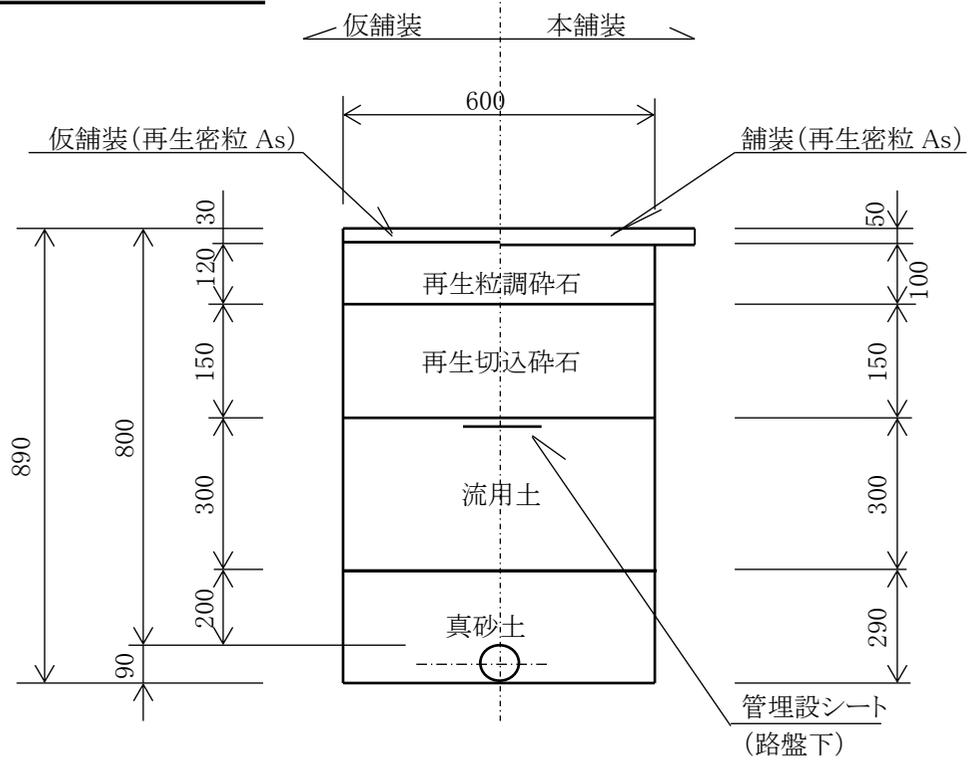
舗装本復旧 0.1m3				
工 種	計 算	単 位	合 計	設計書計上値
AS 切断工	0.2m3に含む	m		
本復旧面積	$(1.0+2.3+0.2) \times 1.4 = 4.9\text{m}^2$	m ²	4.9	5
仮復旧部	面積 $(0.6+1.4) = 2.0\text{m}^2$ AS殻 $2.0 \times 0.03 = 0.06\text{m}^3$ 残土 $2 \times 0.02 = 0.04\text{m}^3$	m ²	2.0	2
		m ³	0.06	0.1
		m ³	0.04	0.04
影響部	面積 $(4.9 - 2.0) = 2.9\text{m}^2$ AS殻 $2.9 \times 0.05 = 0.145\text{m}^3$	m ³	2.9	3
		m ³	0.2	0.2

土工集計表(2/2)

φ75 PEP

工 種		バックホウ0.2m3 車-A1-100-1.2			バックホウ0.1m3 車-A1-75-0.8			バックホウ0.1m3 車-A1-75-1.20									設計書 計上値		
		離脱防止金具設置箇所 L= 1.0 箇所			L= 1.0 m			L= 2.3 m			L= m			L= m					
名 称	規 格	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	小 計	合 計	合 計
舗装版切断工	As t=15cm以下	4.00	1.0	4.0	2.00	1.0	2.0	2.00	2.3	4.6							10.6	834.2	830 m
舗装版破碎工	As t=10cm以下 バックホウ0.1m3				0.60	1.0	0.6	0.60	2.3	1.4							2.0	2.0	2 m ²
舗装版破碎工	As t=10cm以下 バックホウ0.2m3	1.00	1.0	1.0													1.0	247.8	248 m ²
掘削工	機械掘削 バックホウ0.1m3				0.50	1.0	0.5	0.74	2.3	1.7							2.2	2.2	2 m ³
掘削工	機械掘削 バックホウ0.2m3	1.15	1.0	1.2													1.2	210.6	210 m ³
埋戻し工	真砂土 バックホウ0.1m3				0.17	1.0	0.2	0.17	2.3	0.4							0.6	0.6	1 m ³
埋戻し工	真砂土 バックホウ0.2m3	0.20	1.0	0.2													0.2	71.1	71 m ³
埋戻し工	流用土 バックホウ0.1m3				0.18	1.0	0.2	0.42	2.3	1.0							1.2	1.2	1 m ³
埋戻し工	流用土 バックホウ0.2m3	0.70	1.0	0.7													0.7	77.5	78 m ³
下層路盤工	再生切込碎石 t=15cm	1.00	1.0	1.0	0.60	1.0	0.6	0.60	2.3	1.4							3.0	249.8	250 m ²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=12cm	1.00	1.0	1.0	0.60	1.0	0.6	0.60	2.3	1.4							3.0	249.8	250 m ²
仮復旧工	As t=3cm	1.00	1.0	1.0	0.60	1.0	0.6	0.60	2.3	1.4							3.0	249.8	250 m ²
バックホウ0.1m ³ AS処分工	Asガラ(車道) (2.35t/m ³)				0.60	1.0	0.6	0.03	2.3	0.1							0.7	0.7	1 m ³
バックホウ0.2m ³ AS処分工	Asガラ(車道) (2.35t/m ³)	0.05	1.0	0.1													0.1	12.5	13 m ³
残土処分工	バックホウ0.1m ³ 土 砂				0.03	1.0	0.03	0.27	2.3	0.6							0.6	0.6	1 m ³
残土処分工	バックホウ0.2m ³ 土 砂	0.37	1.0	0.4													0.4	124.5	120 m ³
伏越工																		6.1	6.1 m
矢板工	矢板長L=2.10m																	3.6	3.6 m
支保工1段	床掘深さ2.0m未満																	3.6	3.6 m

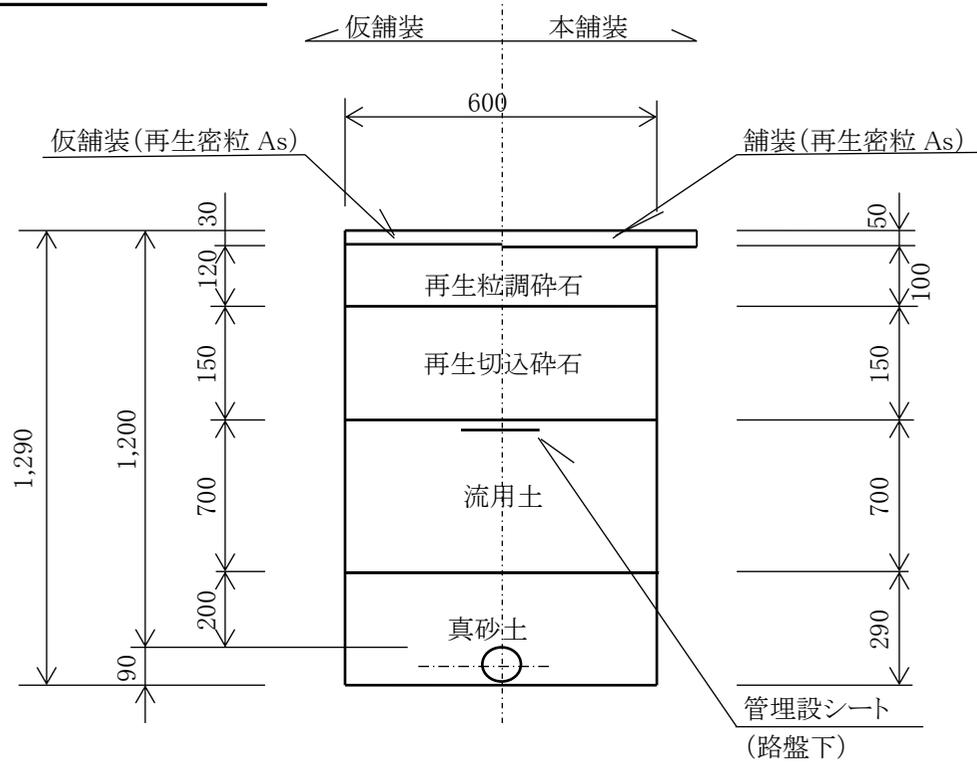
車 - A1 - 75 - 0.80



(1m当り)

名 称	規 格	算 式	数 量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 2	2.00 m
舗装版取壊	As t=10cm以下	1.00 × 0.60	0.60 m ²
機械掘削	バックホウ0.2m ³ レキ質土	0.60 × (0.89 - 0.05)	0.50 m ³
埋 戻 し	バックホウ0.2m ³ 真砂土	0.60 × 0.29 - 1/4 × π × 0.09 ²	0.17 m ³
〃	バックホウ0.2m ³ 流用土	0.60 × 0.30	0.18 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
仮 復 旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
残土処分	Asガラ	0.60 × 0.05	0.03 m ³
〃	土 砂	0.50 - (0.18 / 0.90)	0.30 m ³

車 - A1 - 75 - 1.20

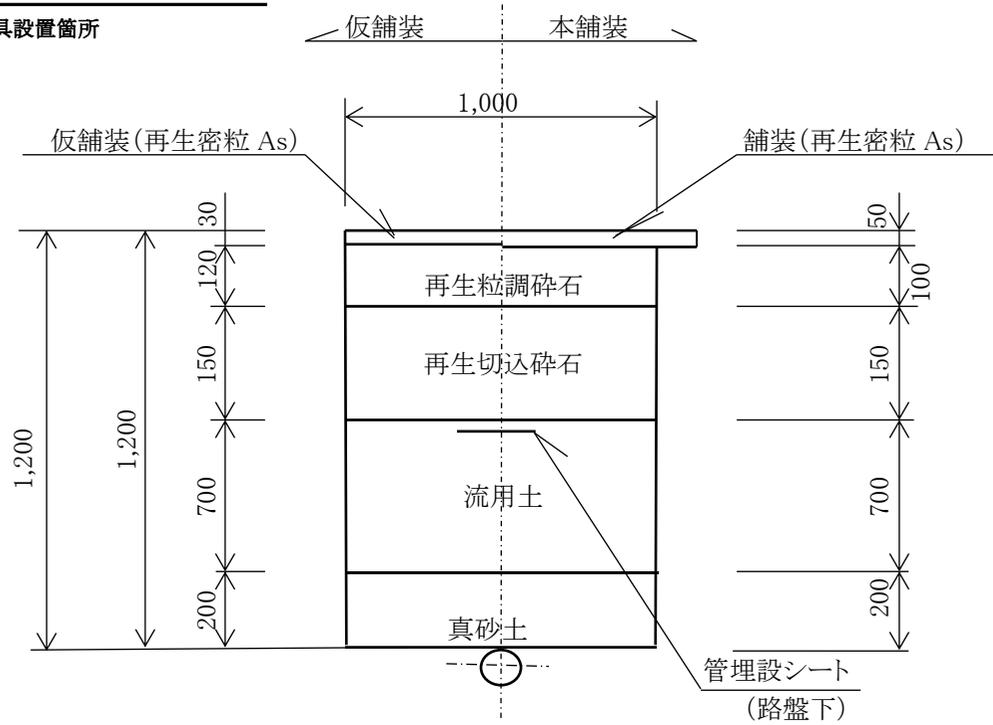


(1m当り)

名 称	規 格	算 式	数 量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 2	2.00 m
舗装版取壊	バックホウ0.2m3 As t=10cm以下	1.00 × 0.60	0.60 m ²
機械掘削	バックホウ0.2m3 レキ質土	0.60 × (1.29 - 0.05)	0.74 m ³
埋 戻 し	バックホウ0.2m3 真砂土	0.60 × 0.29 - 1/4 × π × 0.09 ²	0.17 m ³
〃	バックホウ0.2m3 流用土	0.60 × 0.70	0.42 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
仮 復 旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
残土処分	Asガラ	0.60 × 0.05	0.03 m ³
〃	土 砂	0.74 - (0.42 / 0.90)	0.27 m ³

車 - A1 - 75 - 1.20

離脱防止金具設置箇所

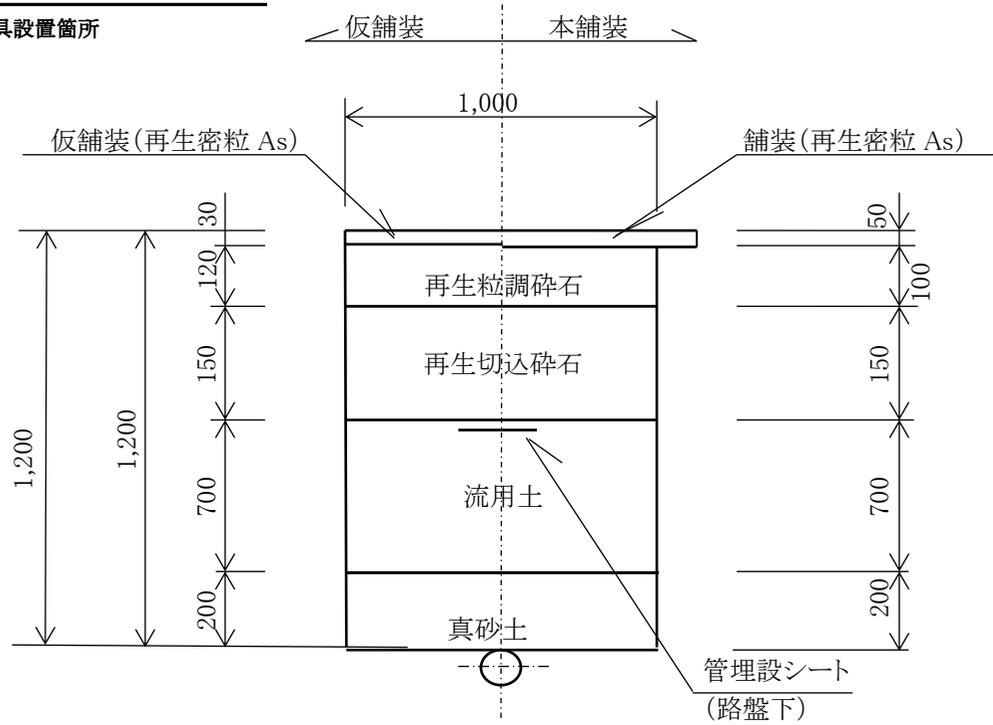


(1箇所当り)

名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 4	4.00 m
舗装版取壊	バックホウ0.2m3 As t=10cm以下	1.00 × 1.00	1.00 m ²
機械掘削	バックホウ0.2m3 レキ質土	1.00 × (1.20 - 0.05)	1.15 m ³
埋戻し	バックホウ0.2m3 真砂土	1.00 × 0.20	0.20 m ³
〃	バックホウ0.2m3 流用土	1.00 × 0.70	0.70 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
残土処分	Asガラ	1.00 × 0.05	0.05 m ³
〃	土砂	1.15 - (0.70 / 0.90)	0.37 m ³

車 - A1 - 100 - 1.20

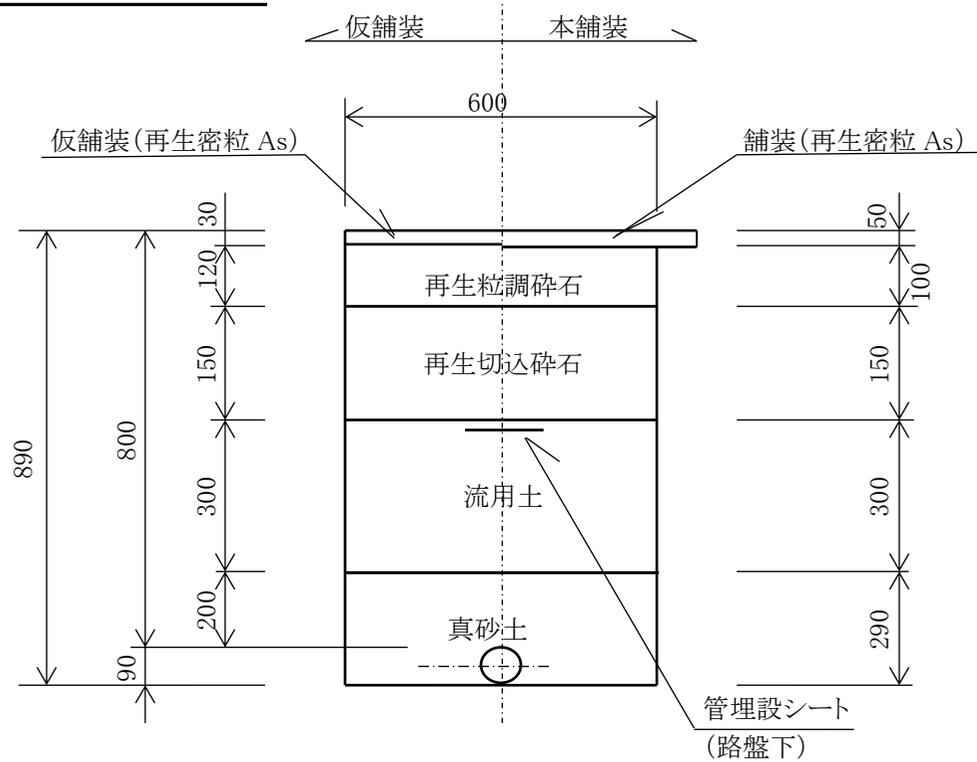
離脱防止金具設置箇所



(1箇所当り)

名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 4	4.00 m
舗装版取壊	バックホウ0.2m3 As t=10cm以下	1.00 × 1.00	1.00 m ²
機械掘削	バックホウ0.2m3 レキ質土	1.00 × (1.20 - 0.05)	1.15 m ³
埋戻し	バックホウ0.2m3 真砂土	1.00 × 0.20	0.20 m ³
〃	バックホウ0.2m3 流用土	1.00 × 0.70	0.70 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
残土処分	Asガラ	1.00 × 0.05	0.05 m ³
〃	土砂	1.15 - (0.70 / 0.90)	0.37 m ³

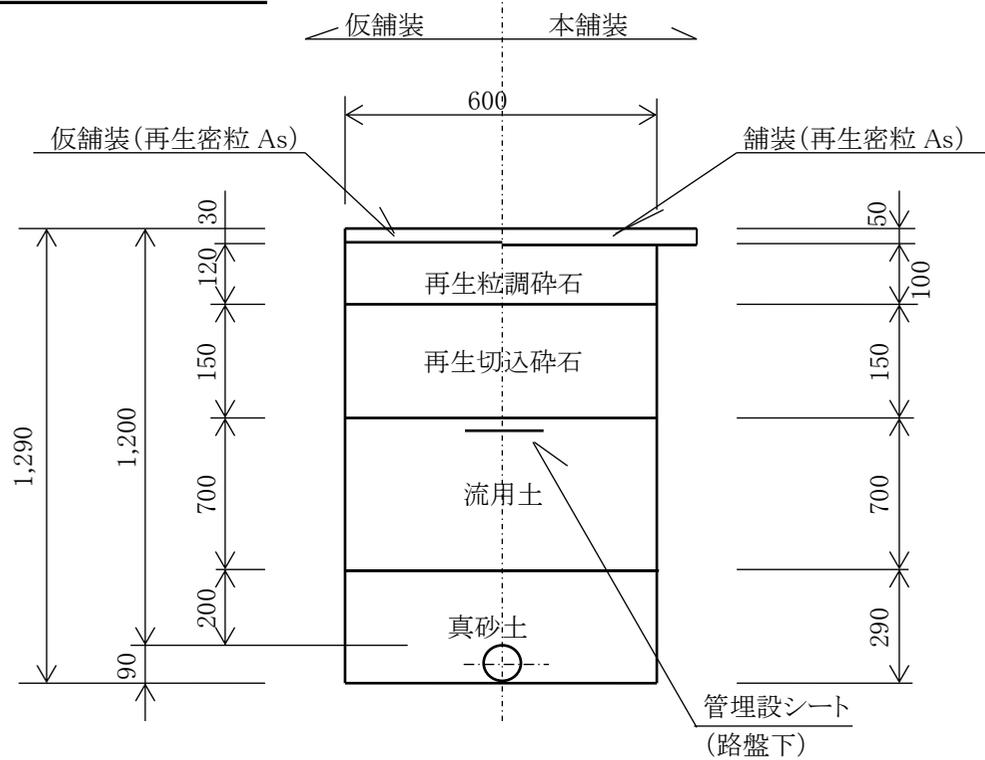
車 - A1 - 75 - 0.80



(1m当り)

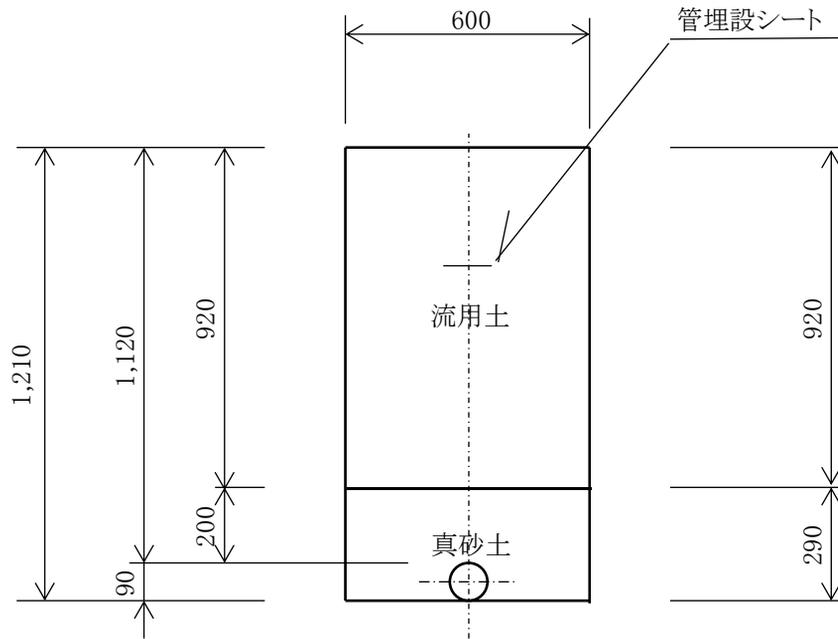
名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 2	2.00 m
舗装版取壊	バックホウ0.1m3 As t=10cm以下	1.00 × 0.60	0.60 m ²
機械掘削	バックホウ0.1m3 レキ質土	0.60 × (0.89 - 0.05)	0.50 m ³
埋戻し	バックホウ0.1m3 真砂土	0.60 × 0.29 - 1/4 × π × 0.09 ²	0.17 m ³
〃	バックホウ0.1m3 流用土	0.60 × 0.30	0.18 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
残土処分	Asガラ	0.60 × 0.05	0.03 m ³
〃	土砂	0.50 - (0.18 / 0.90)	0.30 m ³

車 - A1 - 75 - 1.20



(1m当り)

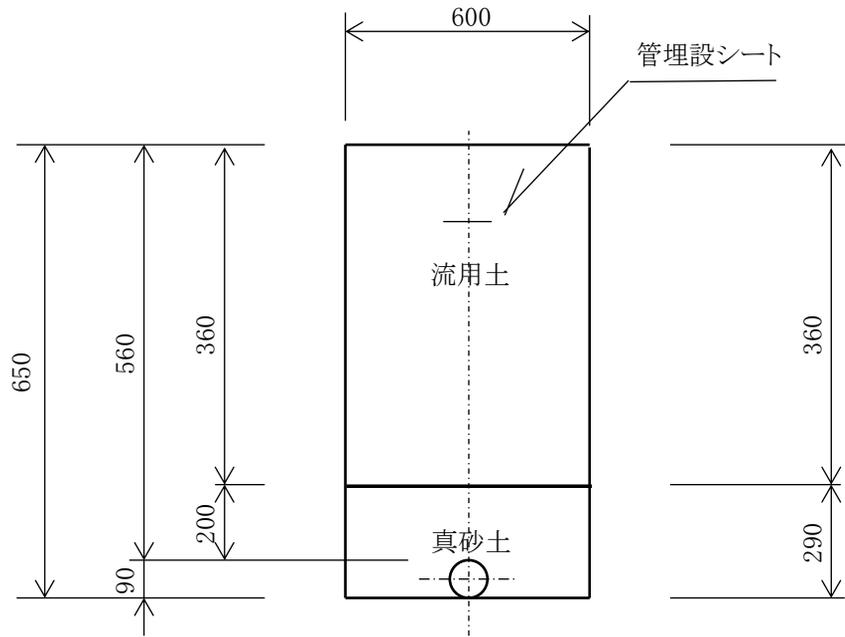
名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 2	2.00 m
舗装版取壊	バックホウ0.1m3 As t=10cm以下	1.00 × 0.60	0.60 m ²
機械掘削	バックホウ0.1m3 レキ質土	0.60 × (1.29 - 0.05)	0.74 m ³
埋戻し	バックホウ0.1m3 真砂土	0.60 × 0.29 - 1/4 × π × 0.09 ²	0.17 m ³
〃	バックホウ0.1m3 流用土	0.60 × 0.70	0.42 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 0.60	0.60 m ²
残土処分	Asガラ	0.60 × 0.05	0.03 m ³
〃	土砂	0.74 - (0.42 / 0.90)	0.27 m ³



(1m当り)

名 称	規 格	算 式	数 量
舗装切断			m
舗装版取壊			m ²
バックホウ0.2m3 機械掘削	レキ質土	$0.60 \times (1.21 - 0.00)$	0.73 m ³
バックホウ0.2m3 埋 戻 し	真砂土	$0.60 \times 0.29 - 1/4 \times \pi \times 0.09^2$	0.17 m ³
バックホウ0.2m3 埋 戻 し	流用土	0.60×0.92	0.55 m ³
下層路盤			m ²
上層路盤			m ²
仮 復 旧			m ²
残土処分			m ³
〃	土 砂	$0.73 - (0.55 / 0.90)$	0.12 m ³

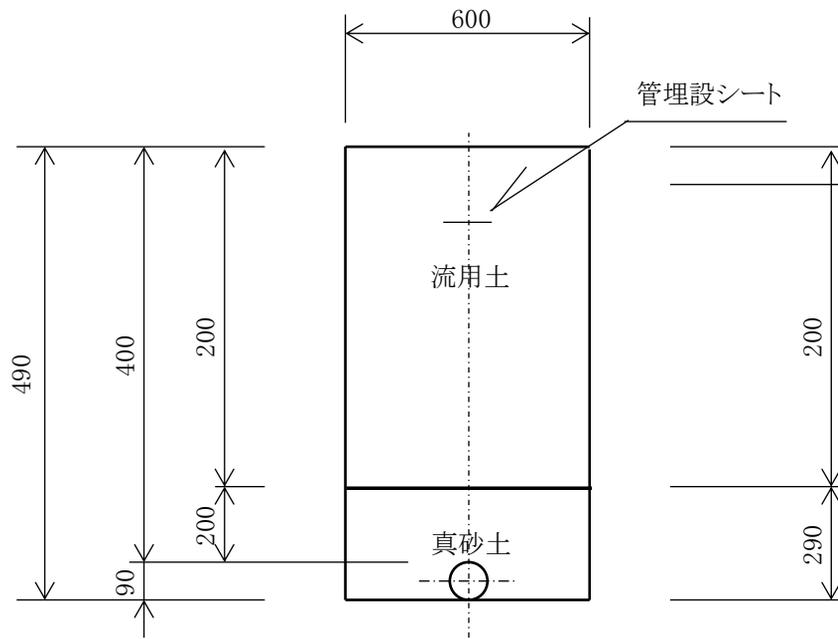
未 - 75 - 0.56



(1m当り)

名 称	規 格	算 式	数 量
舗装切断			m
舗装版取壊			m ²
バックホウ0.2m3 機械掘削	レキ質土	$0.60 \times (0.65 - 0.00)$	0.39 m ³
バックホウ0.2m3 埋戻し	真砂土	$0.60 \times 0.29 - 1/4 \times \pi \times 0.09^2$	0.17 m ³
バックホウ0.2m3 埋戻し	流用土	0.60×0.36	0.22 m ³
下層路盤			m ²
上層路盤			m ²
仮復旧			m ²
残土処分			m ³
〃	土砂	$0.39 - (0.22 / 0.90)$	0.15 m ³

未 - 75 - 0.40



(1m当り)

名 称	規 格	算 式	数 量
舗装切断			m
舗装版取壊			m ²
バックホウ0.2m3 機械掘削	レキ質土	$0.60 \times (0.49 - 0.00)$	0.29 m ³
バックホウ0.2m3 埋戻し	真砂土	$0.60 \times 0.29 - 1/4 \times \pi \times 0.09^2$	0.17 m ³
バックホウ0.2m3 埋戻し	流用土	0.60×0.20	0.12 m ³
下層路盤			m ²
上層路盤			m ²
仮復旧			m ²
残土処分			m ³
"	土砂	$0.29 - (0.12 / 0.90)$	0.16 m ³

切管材料表 $\phi 75$ PEP

名称	甲切管		乙切管						計	残管	備考		
			乙			連絡工2	連絡工3	連絡工4					
平面図1	1	3.555	0.765	0.556						1.321	0.174		
	2	4.680									0.370		
	3	3.650		0.400			0.765			1.165	0.235		
	4	4.255						0.765		0.765	0.030		
	5	1.091	1.520	0.836	0.810			0.520		3.686	0.273		
	6	2.140	0.836	0.478	0.478	0.798				2.590	0.320		
	1	3.125	0.705					0.810		1.515	0.410		
合計	7本	22.496							11.042	1.812			

切管材料表 $\phi 75$ PEP

名称	甲切管		乙切管						計	残管	備考	
			乙			連絡工2	連絡工3	連絡工4				
平面図2	1	1.850	1.820						0.765	2.585	0.615	
	2	0.900	2.500						1.025	3.525	0.625	
	3	1.675	1.654			1.161				2.815	0.560	
	4	0.618	1.640	0.816	0.816	0.818				4.090	0.342	
合計	4本	5.043							13.015	2.142		

布 設 工

φ75 PEP

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	摘 要
ポリエチレン管据付工	φ75	416.7	m	総延長 仕切弁 不断水割T字管 423.751 - 3.360 - 0.165
				空気弁 空気弁付消火栓 2.130 - 1.420
ポリエチレン管継手工	φ75(融着接合)	167	口	直管 片受曲 両受曲 80 + 13 + 28×2
				EFソケット チーズ 4×2 + 5×2
ポリエチレン管切断工	φ75	36	口	切管 36
ポリエチレン管 メカニカル継手工	PEP×VP φ75	1	口	メカソケ(PEP側) 1
鋳鉄継手工 (メカニカル形)	PEP×VP φ75	1	口	メカソケ(VP側) 1
不断水割T字管設置工	F付 GF形 VP用 φ100×φ75 (耐震補強金具含む)	1	ヶ所	(材工共)ソフトシール仕切弁、ボックス含む
空気弁付消火栓設置工	75-PE両挿-0.8	2	ヶ所	(材工共)ボックス含む
仕切弁設置工	75-PE両挿-0.8	4	ヶ所	(材工共)ボックス含む
空気弁設置工	(耐震補強金具含む) 75-PE両挿-0.8	3	ヶ所	(材工共)ボックス含む
小型急排空気弁設置工	75-PE両受-0.38	1	ヶ所	(材工共)ボックス含む
仕切弁BOX撤去工	H=1.05m	1	ヶ所	
仕切弁BOX設置工	H=1.05m	1	ヶ所	(材工共)
鋼管布設工	SGP150A	1.8	m	(材工共)
フランジ耐震補強金具取付工	3DKN以上 φ75	3	ヶ所	(材工共)フランジ継手+フランジ耐震補強金具設置
フランジ耐震補強金具取付工	3DKN以上 φ75	1	ヶ所	(材工共)既設ボルトナット取替え含む
離脱防止金具設置工	φ75 VP用	1	ヶ所	
離脱防止金具設置工	φ100 VP用	1	ヶ所	
ポリスリーブ被覆工	φ75	11.0	m	仕切弁+空気弁+空気弁付消火栓+NO.0付近(フランジ短管+フランジ金具)+連絡工2(不断水割T字管+フランジ短管+フランジ金具)=4+3+2+1+1=11m
ロケーティングワイヤー設置工		423.8	m	
管理設シート工		424.3	m	
通水試験工	φ75 給水車不要	0.34	日	423.751 ÷ 1250 m/日

布 設 工

φ75 PEP

名 称	形 状 寸 法	数 量	単 位	摘 要
管防護コンクリート工				
コンクリート打設	18-8-40BB	0.3	m3	$(0.30 \times 0.30 - \pi/4 \times 0.09 \times 0.09) \times 3.2 = 0.3m^3$
型枠工	無筋	2	m2	$(0.3 \times 2 \times 3.2) + ((0.3 \times 0.3 - \pi/4 \times 0.09 \times 0.09) + (0.3 \times 0.3 - \pi/4 \times 0.165 \times 0.165)) \times 2 = 2.2m^2$
基礎砕石工	RC-40 t=10cm	1	m2	$0.4 \times 3.2 = 1.3m^2$
ゴム板	低発砲ゴム板 10t×350W×600L	1	m2	$3.1m \times (\pi \times 0.09) = 0.87m^2$
空気弁室				弁室詳細図参照
コンクリート打設	18-8-40BB	0.2	m3	Co上側 $(0.75 \times 0.75 - \pi/4 \times 0.5 \times 0.5) \times 0.15 = 0.055m^3$
				Co下側 $0.75 \times 0.75 \times 0.275 = 0.155m^3$
				控除(管) $\pi/4 \times 0.09 \times 0.09 \times 0.75 = 0.005m^3$
				計 $0.055 + 0.155 - 0.005 = 0.205m^3$
型枠工	無筋	1	m2	$0.75 \times 4 \times 0.425 = 1.275m^2$
				控除(防コン) $0.3 \times 0.3 \times 2 = 0.18m^2$
				計 $1.275 - 0.18 = 1.095m^2$
基礎砕石工	RC-40 t=10cm	1	m2	$0.75 \times 0.75 = 0.563$
円形型枠		0.2	m2	$0.5 \times \pi \times 0.15 = 0.235$
VU φ50		0.2	m	
張りコンクリート				
コンクリート打設	18-8-40BB t=7cm	0.7	m3	$10.4m^2 \times 0.07m = 0.7m^3$
張りコンクリート型枠		1	m2	$9m \times 0.07m = 0.6m^2$
コンクリート取壊工	無筋 人力	0.03	m3	$0.4m^2 \times 0.07m = 0.03m^3$

3. ϕ 50 PEP 布設工

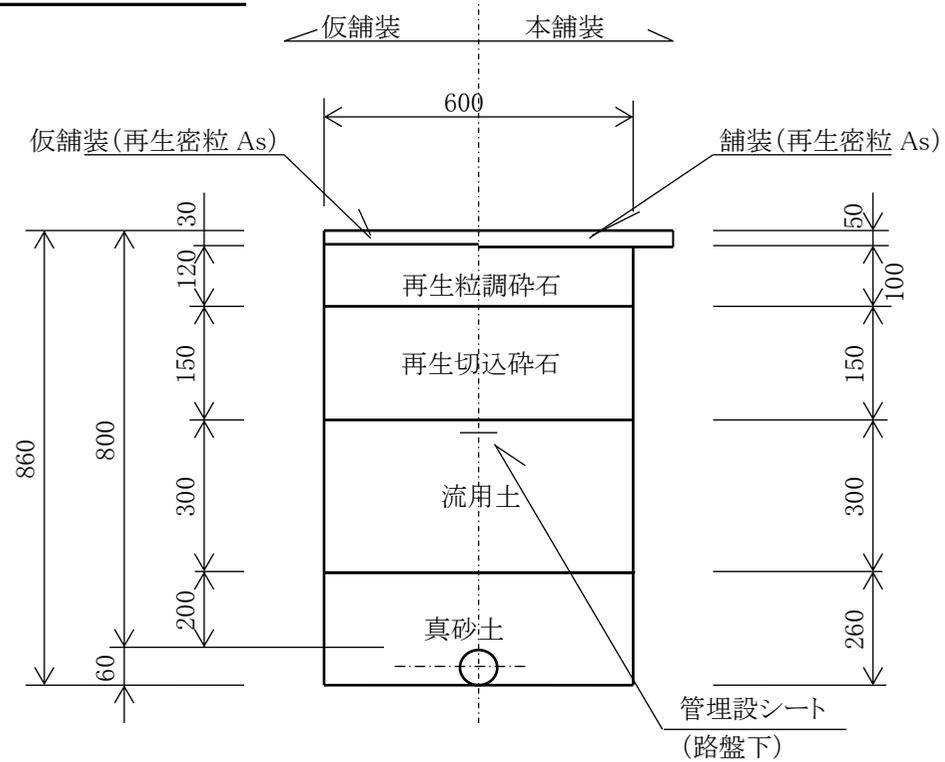
舗装本復旧				
工 種	計 算	単 位	合 計	設計書計上値
AS 切断工	$(24.4+0.2) \times 2 + (1.4 \times 2) = 52.0\text{m}$	m	52.0	52
本復旧面積	$(24.4+0.2) \times 1.4 = 34.44\text{m}^2$	m ²	34.4	34
仮復旧部	面積14.6m ²	m ²	14.6	15
	AS殻 $14.6 \times 0.03 = 0.438\text{m}^3$	m ³	0.4	0.4
	残土 $14.6 \times 0.02 = 0.292\text{m}^3$	m ³	0.3	0.3
影響部	面積 $34.4 - 14.6 = 19.8\text{m}^2$	m ³	19.8	20
	AS殻 $19.8 \times 0.05 = 0.99\text{m}^3$	m ³	1.0	1

φ50 土工延長

計 算 書

種 別	規 格	算 式	数 量
車-A1-50-0.8	流用土	平面図2 平面図2 5.877 + 18.559 = 24.436	24.4 m
		=	m
		計 24.436	

車 - A1 - 50 - 0.80



(1m当り)

名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00×2	2.00 m
舗装版取壊	As t=10cm以下	1.00×0.60	0.60 m ²
機械掘削	レキ質土	$0.60 \times (0.86 - 0.05)$	0.49 m ³
埋戻し	真砂土	$0.60 \times 0.26 - 1/4 \times \pi \times 0.06^2$	0.15 m ³
〃	流用土	0.60×0.30	0.18 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00×0.60	0.60 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00×0.60	0.60 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00×0.60	0.60 m ²
残土処分	Asガラ	0.60×0.05	0.03 m ³
〃	土砂	$0.49 - (0.18 / 0.90)$	0.29 m ³

切管材料表

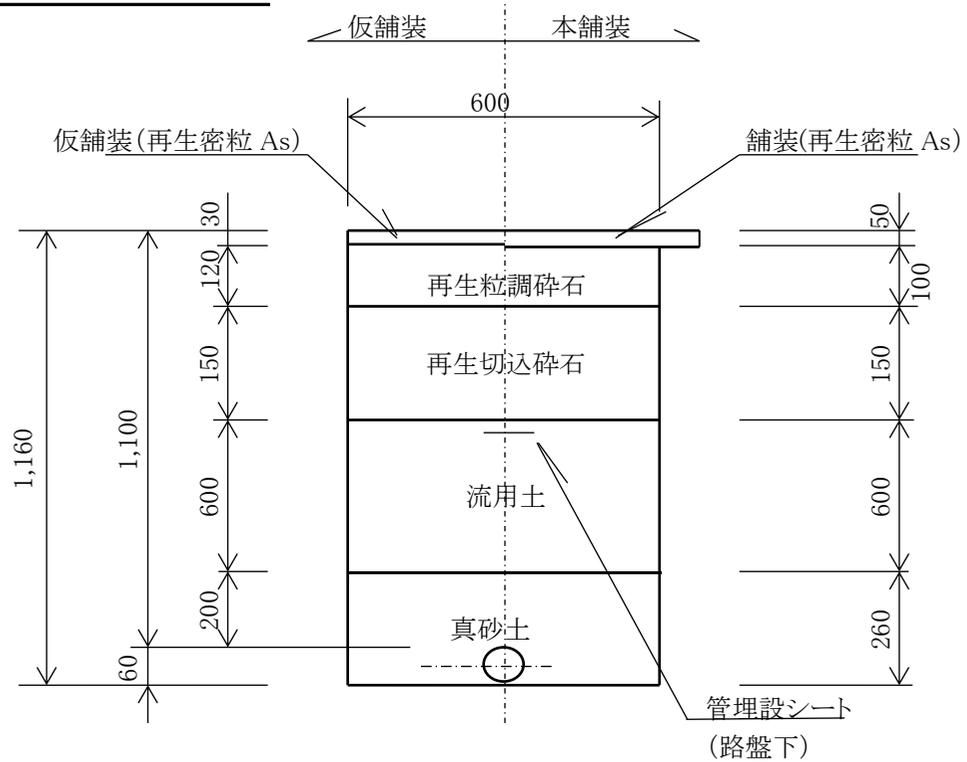
φ 50 PEP

名称	甲 切 管		乙 切 管				計	残 管	備 考
直管	1	平(2)詳細(11) 0.553	平(2)詳細(11) 0.376	平(2) 1.000			1.376	3.121	
	2	平(2)連絡(5) 3.000	平(2)連絡(5) 0.487	平(2)連絡(5) 1.000			1.487	0.563	
合計	2本	3.553				4本	2.863	3.684	

4. 排水管設置工

舗装本復旧				
工 種	計 算	単位	合 計	設計書計上値
AS 切断工	$(2.5+0.2) \times 2 + (1.4 \times 2) = 8.2\text{m}$	m	8.2	8
本復旧面積	$(2.5+0.2) \times 1.4 = 3.78\text{m}^2$	m ²	3.8	4
仮復旧部	面積 1.5m^2	m ²	1.5	2
	AS殻 $1.5 \times 0.03 = 0.045\text{m}^3$	m ³	0.05	0.1
	残土 $1.5 \times 0.02 = 0.03\text{m}^3$	m ³	0.03	0.03
影響部	面積 $3.8 - 1.5 = 2.3\text{m}^2$	m ³	2.3	2
	AS殻 $2.3 \times 0.05 = 0.115\text{m}^3$	m ³	0.1	0.1

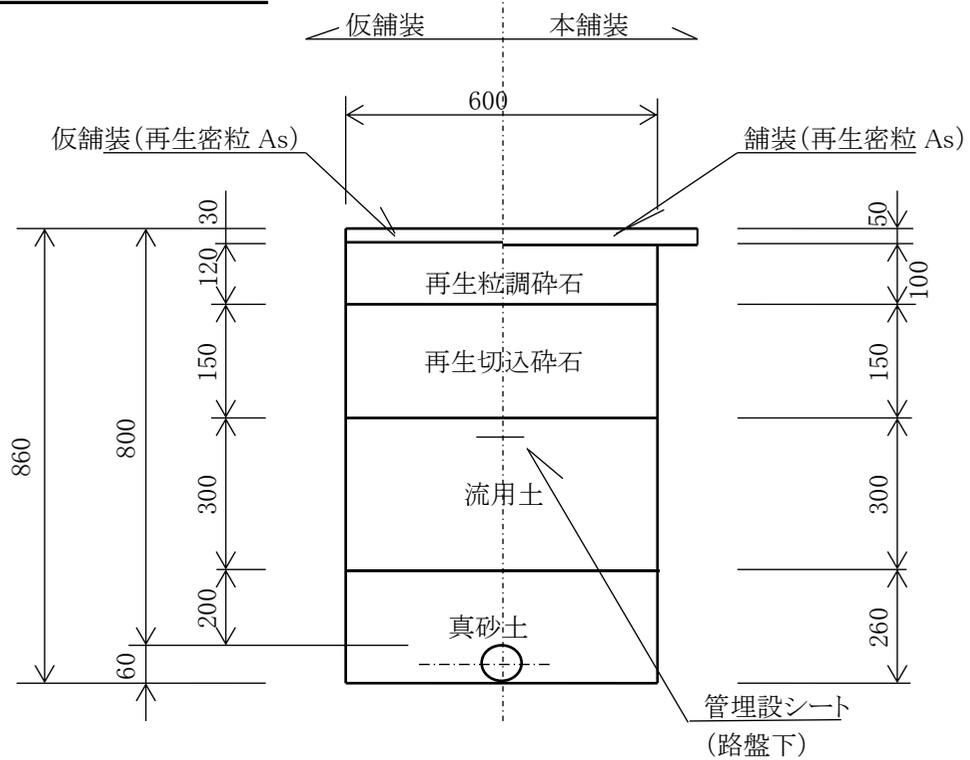
車 - A1 - 50 - 1.10



(1m当り)

名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00×2	2.00 m
舗装版取壊	As t=10cm以下	1.00×0.60	0.60 m ²
機械掘削	レキ質土	$0.60 \times (1.16 - 0.05)$	0.67 m ³
埋戻し	真砂土	$0.60 \times 0.26 - 1/4 \times \pi \times 0.06^2$	0.15 m ³
〃	流用土	0.60×0.60	0.36 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00×0.60	0.60 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00×0.60	0.60 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00×0.60	0.60 m ²
残土処分	Asガラ	0.60×0.05	0.03 m ³
〃	土砂	$0.67 - (0.36 / 0.90)$	0.27 m ³

車 - A1 - 50 - 0.80



(1m当り)

名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00×2	2.00 m
舗装版取壊	As t=10cm以下	1.00×0.60	0.60 m ²
機械掘削	レキ質土	$0.60 \times (0.86 - 0.05)$	0.49 m ³
埋戻し	真砂土	$0.60 \times 0.26 - 1/4 \times \pi \times 0.06^2$	0.15 m ³
〃	流用土	0.60×0.30	0.18 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00×0.60	0.60 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00×0.60	0.60 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00×0.60	0.60 m ²
残土処分	Asガラ	0.60×0.05	0.03 m ³
〃	土砂	$0.49 - (0.18 / 0.90)$	0.29 m ³

5. 給水管分岐替工 $\phi 75$

土工集計表		給水管													
工 種		車-A1-40-0.7			車-A1-25-0.7			歩-未-25-0.7			民-AS-40-0.7				
		L= 12.9 m			L= 51.7 m			L= 20.0 m			L= 3.0 m				
名 称	規 格	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	小計	
舗装版切断工	As t=15cm以下	2.00	12.9	25.8	2.00	51.7	103.4				2.00	3.0	6.0	135.2	
舗装版切断工	CO t=15cm以下														
舗装版破碎工	バックホウ0.2m³ As t=10cm以下	0.60	12.9	7.7	0.60	51.7	31.0				0.60	3.0	1.8	40.5	
舗装版破碎工	バックホウ0.2m³ CO t=10cm以下														
掘削工	バックホウ0.1m³ 機械掘削							0.44	20.0	8.8				8.8	
掘削工	バックホウ0.2m³ 機械掘削	0.42	12.9	5.4	0.41	51.7	21.2				0.42	3.0	1.3	27.9	
埋戻し工	バックホウ0.1m³ 真砂土							0.14	20.0	2.8				2.8	
埋戻し工	バックホウ0.2m³ 真砂土	0.15	12.9	1.9	0.14	51.7	7.2				0.15	3.0	0.5	9.6	
埋戻し工	バックホウ0.1m³ 流用土							0.30	20.0	6.0				6.0	
埋戻し工	バックホウ0.2m³ 流用土	0.12	12.9	1.5	0.12	51.7	6.2				0.21	3.0	0.6	8.3	
下層路盤工	再生切込砕石 t=15cm	0.60	12.9	7.7	0.60	51.7	31.0							38.7	
上層路盤工	再生粒調砕石 t=12cm	0.60	12.9	7.7	0.60	51.7	31.0							38.7	
上層路盤工	再生粒調砕石 t=10cm										0.60	3.0	1.8	1.8	
上層路盤工	再生切込砕石 t=10cm														
仮復旧工	As t=3cm	0.60	12.9	7.7	0.60	51.7	31.0							38.7	
AS舗装工	AS t=5cm										0.60	3.0	1.8	1.8	
CO舗装工	18-8-40BB t=10cm														
AS殻処分工	Asガラ(車道) (2.35t/m³)	0.03	12.9	0.4	0.03	51.7	1.6				0.03	3.0	0.1	(4.94) 2.1	
CO殻処分費	無筋														
残土処分工	土 砂	0.29	12.9	3.7	0.28	51.7	14.5	0.11	20.0	2.2	0.19	3.0	0.6	21.0	

土工集計表		給水管															
工 種		民-AS-25-0.7			民-AS-25-0.4			民-CO-25-0.4			L= m					設計書 計上値	単位
名 称	規 格	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	数 量	延 長	計	小計	合 計	合 計	
舗装版切断工	As t=15cm以下	2.00	1.5	3.0	2.00	12.5	25.0							28.0	163.2	160	m
舗装版切断工	CO t=15cm以下							2.00	1.0	2.0				2.0	2.0	2	m
舗装版破碎工	バックホウ0.2m³ As t=10cm以下	0.60	1.5	0.9	0.60	12.5	7.5							8.4	48.9	49	m²
舗装版破碎工	バックホウ0.2m³ CO t=10cm以下							0.60	1.0	0.6				0.6	0.6	1	m²
掘削工	バックホウ0.1m³ 機械掘削														8.8	9	m³
掘削工	バックホウ0.2m³ 機械掘削	0.41	1.5	0.6	0.23	12.5	2.9	0.21	1.0	0.2				3.7	31.6	32	m³
埋戻し工	バックホウ0.1m³ 真砂土														2.8	3	m³
埋戻し工	バックホウ0.2m³ 真砂土	0.14	1.5	0.2	0.14	12.5	1.8	0.15	1.0	0.2				2.2	11.8	12	m³
埋戻し工	バックホウ0.1m³ 流用土														6.0	6	m³
埋戻し工	バックホウ0.2m³ 流用土	0.21	1.5	0.3	0.03	12.5	0.4							0.7	9.0	9	m³
下層路盤工	再生切込碎石 t=15cm														38.7	39	m²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=12cm														38.7	39	m²
上層路盤工	再生粒調碎石 t=10cm	0.60	1.5	0.9	0.60	12.5	7.5							8.4	10.2	10	m²
上層路盤工	再生切込碎石 t=10cm							0.60	1.0	0.6				0.6	0.6	1	m²
仮復旧工	As t=3cm														38.7	39	m²
AS舗装工	AS t=5cm	0.60	1.5	0.9	0.60	12.5	7.5							8.4	10.2	10	m²
CO舗装工	18-8-40BB t=10cm							0.60	1.0	0.6				0.6	0.6	1	m²
AS殻処分工	Asガラ(車道) (2.35t/m³)	0.03	1.5	0.1	0.03	12.5	0.4							(1.18) 0.5	2.6	(7.1 t) 3	m³
CO殻処分費	無筋							0.06	1.0	0.1				0.1	0.1	0.1	m³
残土処分工	土 砂	0.18	1.5	0.3	0.20	12.5	2.5	0.21	1.0	0.2				3.0	24.0	24	m³

舗装本復旧				
工 種	計 算	単位	合 計	設計書計上値
AS 切断工	$(12.9+51.7+0.2) \times 2 + (1.4 \times 2) = 132.4\text{m}$	m	132.4	130
本復旧面積	$(12.9+51.7+0.2) \times 1.4 = 90.72\text{m}^2$	m ²	90.7	91
仮復旧部	面積38.7m ² AS殻 $38.7 \times 0.03 = 1.161\text{m}^3$ 残土 $38.7 \times 0.02 = 0.774\text{m}^3$	m ²	38.7	39
		m ³	1.2	1
		m ³	0.8	1
影響部	面積 $90.7 - 38.7 = 52\text{m}^2$ AS殻 $57 \times 0.05 = 2.6\text{m}^3$	m ³	52	52
		m ³	2.6	3

6. 給水管分岐替工 ϕ 50

舗装本復旧				
工 種	計 算	単 位	合 計	設計書計上値
AS 切断工	$(2.1+8.2+0.2) \times 2 + (1.4 \times 2) = 23.8\text{m}$	m	23.8	24
本復旧面積	$(2.1+8.2+0.2) \times 1.4 = 14.7\text{m}^2$	m ²	14.7	15
仮復旧部	面積6.2m ²	m ²	6.2	6
	AS殻 $6.2 \times 0.03 = 0.186\text{m}^3$	m ³	0.2	0.2
	残土 $6.2 \times 0.02 = 0.124\text{m}^3$	m ³	0.1	0.1
影響部	面積 $14.7 - 6.2 = 8.5\text{m}^2$	m ³	8.5	9
	AS殻 $8.5 \times 0.05 = 0.425\text{m}^3$	m ³	0.4	0.4

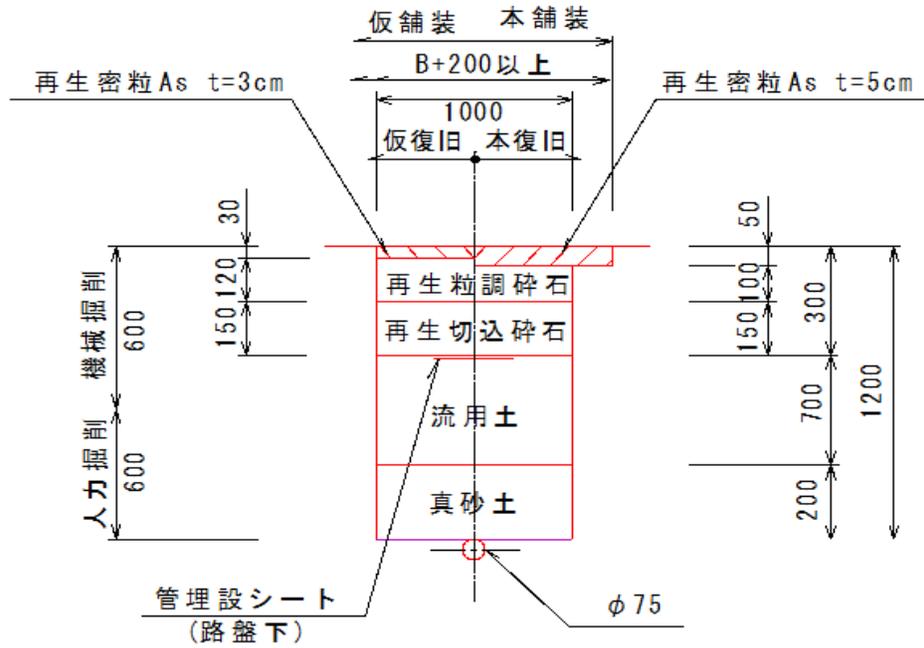
7.既設ボックス・既設管撤去工

舗装本復旧 消火栓BOX 2箇所				
工 種	計 算	単 位	合 計	設計書計上値
AS 切断工	$(1.2 \times 4) \times 2 = 9.6\text{m}$	m	9.6	10
本復旧面積	$(1.2 \times 1.2) \times 2 = 2.88\text{m}^2$	m ²	2.88	3
仮復旧部	面積 $(1.0+1.0) = 2.0\text{m}^2$ AS殻 $2.0 \times 0.03 = 0.06\text{m}^3$ 残土 $2 \times 0.02 = 0.04\text{m}^3$	m ²	2.0	2
		m ³	0.06	0.1
		m ³	0.04	0.04
影響部	面積 $(2.88-2.00) = 0.88\text{m}^2$ AS殻 $0.88 \times 0.05 = 0.04\text{m}^3$	m ³	0.88	1
		m ³	0.04	0.04

撤 去 工

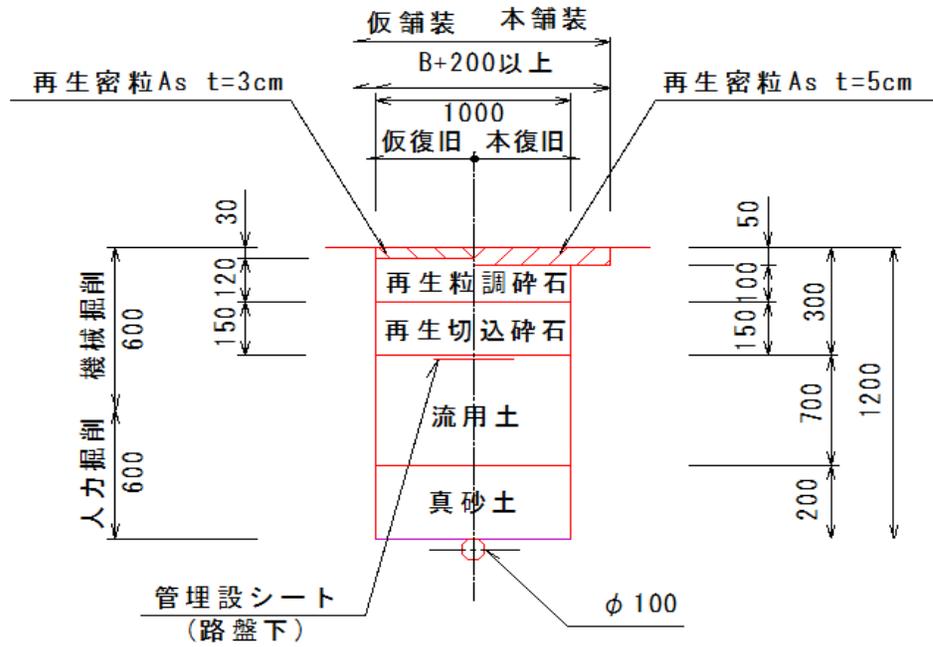
名 称	形 状 寸 法	数 量	摘 要
フランジ継手工	φ100 7.5K	1 口	フランジ蓋 1
フランジ継手工	φ75 7.5K	1 口	フランジ蓋 1
メカニカル継手工	φ100 K形	2 口	メカニカルキャップ φ100 DIP用 2
メカニカル継手工	φ75 K形	1 口	メカニカルキャップ φ75 DIP用 1
TS(VP)継手工	φ75	1 口	
TS(VP)継手工	φ65	2 口	
ポリスリーブ被覆工	φ75	2 m	メカ フランジ 1m+1m=2m
ポリスリーブ被覆工	φ100	3 m	メカ フランジ 2m+1m=3m
仕切弁ボックス撤去工	ボックス高 H=1.20	1 箇所	CO殻 $0.1\text{m}^3/\text{m} \times 1.2\text{m}=0.12\text{m}^3$
仕切弁ボックス撤去工	ボックス高 H=1.50	3 箇所	CO殻 $0.1\text{m}^3/\text{m} \times 1.5\text{m} \times 3\text{箇所}=0.45\text{m}^3$
空気弁ボックス撤去工	ボックス高 H=1.20	2 箇所	CO殻 $0.1\text{m}^3/\text{m} \times 1.2\text{m} \times 2\text{箇所}=0.24\text{m}^3$
消火栓ボックス撤去工	ボックス高 H=1.15	1 箇所	CO殻 $0.1\text{m}^3/\text{m} \times 1.15\text{m}=0.12\text{m}^3$
消火栓ボックス撤去工	ボックス高 H=1.20	1 箇所	CO殻 $0.1\text{m}^3/\text{m} \times 1.2\text{m}=0.12\text{m}^3$
既設管撤去吊上積込工	φ65 VP	1.5 m	閉栓工平面図(1) 1.50
既設管撤去吊上積込工	φ75 VP	3.1 m	閉栓工平面図(2) 3.12
既設管撤去吊上積込工	φ100 VP	5.2 m	閉栓工平面図(1) 閉栓工平面図(2) 4.19 + 1.00
既設管撤去吊上積込工	φ75 DIP	1.5 m	閉栓工平面図(2) 1.48
既設管撤去吊上積込工	φ100 DIP	8.7 m	閉栓工平面図(1) 閉栓工平面図(2) 1.72 + 7.00
既設管切断工	φ65 VP	2 口	既設管切断 2口
既設管切断工	φ75 VP	2 口	既設管切断 2口
既設管切断工	φ100 VP	2 口	撤去管切断(3m/口) 4.19m → 1口 既設管切断 1口
既設管切断工	φ75 DIP	1 口	既設管切断 1口
既設管切断工	φ100 DIP	4 口	撤去管切断(3m/口) 7.00m → 2口 既設管切断 2口
現場発生品処分	スクラップ	0.2 t	DIP φ100 DIP φ75 $20.60(\text{kg}/\text{m}) \times 8.72\text{m} + 15.82(\text{kg}/\text{m}) \times 1.48\text{m}=203.046\text{kg}$
現場発生品処分	塩ビ管	0.03 t	VP φ65 VP φ75 VP φ100 $1.445(\text{kg}/\text{m}) \times 1.5\text{m} + 2.202(\text{kg}/\text{m}) \times 3.12\text{m} + 3.409(\text{kg}/\text{m}) \times 5.19\text{m}=26.730\text{kg}$
	塩ビ管	0.02 m ³	断面積(外径-内径)×延長 スクラップに併せて運搬 $(0.004-0.003) \times 1.5\text{m} + (0.006-0.004) \times 3.12\text{m} + (0.01-0.007) \times 5.19\text{m}=0.0233\text{m}^3$

8. 試掘工



(1箇所当り)

名称	規格	算式	数量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 4	4.00 m
舗装版取壊	バックホウ0.2m3 As t=10cm以下	1.00 × 1.00	1.00 m ²
機械掘削	バックホウ0.2m3 レキ質土	1.00 × (0.60 - 0.00)	0.60 m ³
人力掘削	レキ質土	1.00 × 0.60	0.60 m ³
埋戻し	バックホウ0.2m3 真砂土	1.00 × 0.00	0.00 m ³
〃	バックホウ0.2m3 流用土	1.00 × 0.00	0.00 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 0cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= -3cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
仮復旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
残土処分	Asガラ	1.00 × 0.00	0.00 m ³
〃	土砂	1.20 - (0.00 / 0.90)	1.20 m ³



(1箇所当り)

名 称	規 格	算 式	数 量
舗装切断	As t=15cm以下	1.00 × 4	4.00 m
舗装版取壊	バックホウ0.2m3 As t=10cm以下	1.00 × 1.00	1.00 m ²
機械掘削	バックホウ0.2m3 レキ質土	1.00 × (0.60 - 0.05)	0.55 m ³
人力掘削	レキ質土	1.00 × 0.60	0.60 m ³
埋 戻 し	バックホウ0.2m3 真砂土	1.00 × 0.20	0.20 m ³
〃	バックホウ0.2m3 流用土	1.00 × 0.70	0.70 m ³
下層路盤	再生切込碎石 t= 15cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
上層路盤	再生粒調碎石 t= 12cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
仮 復 旧	再生密粒度As As t=3cm	1.00 × 1.00	1.00 m ²
残土処分	Asガラ	1.00 × 0.05	0.05 m ³
〃	土 砂	1.15 - (0.70 / 0.90)	0.37 m ³