

数 量 総 括 表

工 事 名		令和4年度 社会資本整備総合交付金事業 畑・廻渕・池之内地区処理場統合整備工事 (5)				【当初設計】		事業区分(レベル0)		下水道施設整備
工種(レベル2)								工事区分(レベル1)		管路
種別(レベル3)	細別(レベル4)	名 称	規格(レベル5)	計 算 式			数 量	単位	摘 要	
仮設工										
交通管理工										
交通誘導警備員										
		交通誘導警備員B	昼間勤務	148	+	6	154	154	人日	
共通仮設費（積上分）										
共通仮設費（積上分）										
仮設材運搬費										
		仮設材等の運搬	往路 7.8km	4.950	+	0.407	5.357	5.3	t	
		仮設材等の運搬	復路 7.8km	4.950	+	0.407	5.357	5.3	t	
		仮設材等の積込み・取卸し	往復分	4.950	+	0.407	5.357	5.3	t	
スクラップ控除										
スクラップ控除										
		スクラップ控除費	SUS	0.14			0.14	0.1	t	
			故銑B	0.49			0.49	0.5	t	

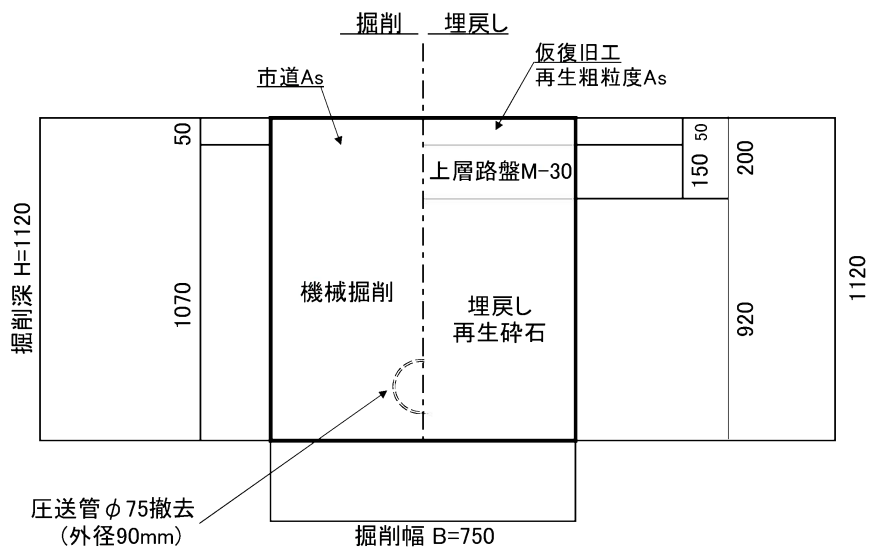
§ 1 压送管撤去工 ($\phi 75$ 压送管)

費目	工種									
管路	管渠工 圧送管φ75撤去									
数量集計表										
種 別	細 別	種 目	規格	土工 ①	土工 ②	土工 ③			単位	数 量
土工										
土工延長				230.60	67.90	100.00			m	398.50
	掘削	管路掘削(土留無し)		183.62					m3	183.62
		管路掘削(土留有り)			115.08	197.83			m3	312.91
	埋戻し	(再生砕石)(土留無し)		159.11					m3	159.11
	埋戻し	(再生砕石)(土留有り)			104.80	182.70			m3	287.50
	砂基礎								m3	
	残土処分	(土砂)		183.62	115.08	197.83			m3	496.53
	舗装切断	As,t=15cm以下		461.20	135.80	200.00			m	797.00
	舗装切断	As,t=15cmを超え30cm以下							m	
	舗装破碎	As,t=15cm以下		172.95	71.30	105.00			m2	349.25
	舗装破碎	As,t=15cmを超え40cm以下							m2	
	ガラ処分	As塊		8.65	3.57	5.25			m3	17.47
	舗装仮復旧									
	粒調碎石	M-30,t=10cm							m2	
	粒調碎石	M-30,t=15cm		172.95	71.30	105.00			m2	349.25
	表層工	市道 As歩道t=3cm							m2	
	表層工	市道 As,t=5cm		172.95	71.30	105.00			m2	349.25
土留工										
軽量鋼矢板建込	矢板長	L=2.00m			67.90				m	67.90
		L=2.50m				100.00			m	100.00
		L=3.00m							m	
		L=3.50m							m	
	支保工	1段			67.90	100.00			m	167.90
		2段							m	
		3段							m	
既設管撤去工	VPφ75			230.60	67.90	100.00			m	398.50
		8.808kg/本	2.2kg/m						t	(0.88)

管渠工

細 別・種 目	計 算 式	数 量	単位
土工・土留工	土工タイプ : ①		
舗装種別	市道As 車道 舗装厚 = 0.05 m 舗装復旧厚 = 0.05 m		
土留工	素掘り		
	平均掘削深 = 1.12 m		
掘削巾	B= 0.75 m		
土工延長			
	L= 4.50 + 26.10 + 50.00 + 50.00		
	+ 50.00 + 50.00 +		
	+ + + = 230.60 m		

市道As車道①



[illegible]

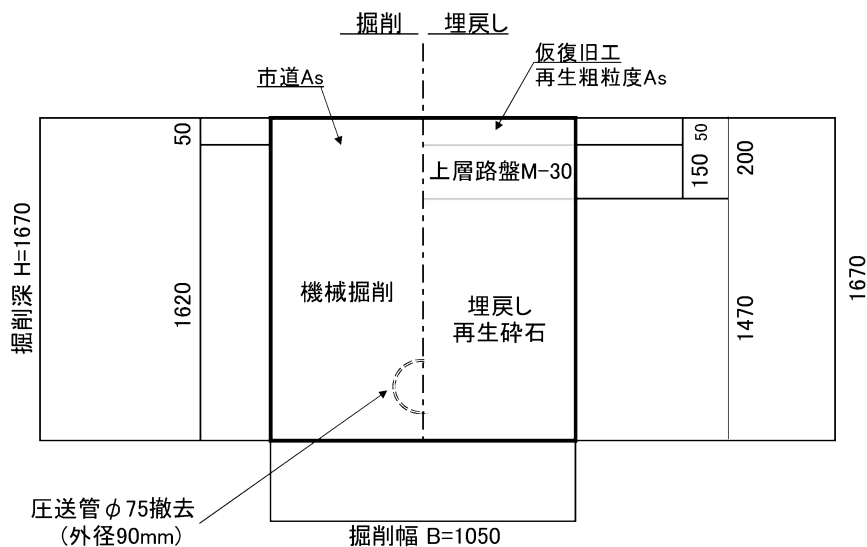
種別 管渠工 圧送管φ75撤去			
数 量 計 算 書			
細 別・種 目	計 算 式	数 量	単位
土工・土留工			
土工	平均掘削深 = 1.12 m 掘削幅 = 0.75 m		
舗装切断 As, t=5cm	L= 230.60 × 2 =	461.20	m
舗装破碎 As, t=5cm	A= 230.60 × 0.75 =	172.95	m ²
ガラ処分 As塊	V= 172.95 × 0.05 =	8.65	m ³
掘削	$V = \left(\frac{1.120^2 - 0.05^2}{2} \times \pi / 4 \right) \times 0.75 \times 230.60$	183.62	m ³
埋戻し (再生碎石)	$V = (1.120 - 0.05 - 0.15) \times 0.75 \times 230.60$	159.11	m ³
残土 (土砂)	$V = 183.62 - 0.9$	183.62	m ³
舗装復旧工 仮復旧工 再生粗粒度As	市道As車道 A= 0.75 × 230.60 =	172.95	m ²
上層路盤工 (粒調碎石)	A= 0.75 × 230.60 =	172.95	m ²
土留工			
土留延長	L= =		m
VPφ75 撤去工	L= =	230.60	m

管渠工

細 別・種 目	計 算 式	数 量	単位
土工・土留工	土工タイプ : ②		
舗装種別	市道As 車道	舗装厚 = 0.05 m 舗装復旧厚 = 0.05 m	
土留工	軽量鋼矢板	矢板長 2.00 m 支保工 1 段	
		平均掘削深 = 1.67 m	
掘削巾	B= 1.05 m		
土工延長			
	L= 30.10 + 37.80 + +		
	+ + + +		
	+ + + = 67.90 m		

土工断面图

市道As車道②



[illegible]

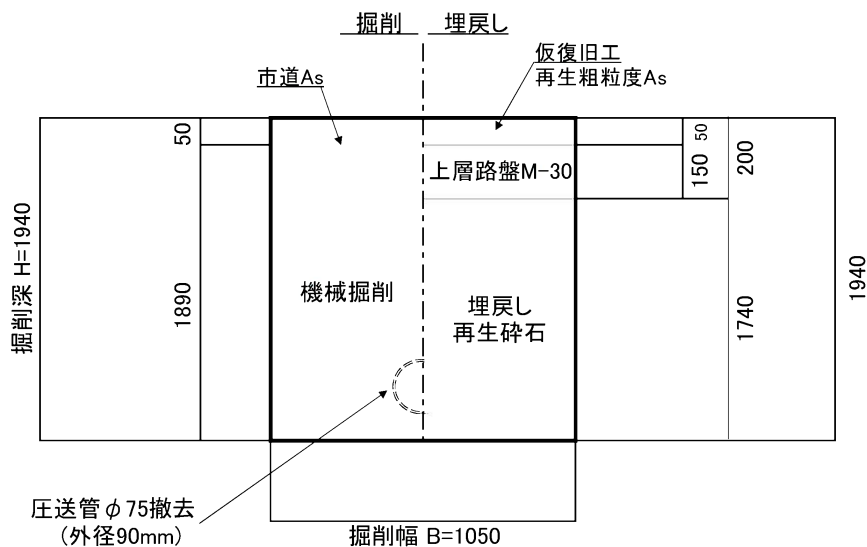
種別 管渠工 圧送管φ75撤去			
数 量 計 算 書			
細 別・種 目	計 算 式	数 量	単位
土工・土留工			
土工	平均掘削深 = 1.67 m 掘削幅 = 1.05 m		
舗装切断 As, t=5cm	L= 67.90 × 2 =	135.80	m
舗装破碎 As, t=5cm	A= 67.90 × 1.05 =	71.30	m ²
ガラ処分 As塊	V= 71.30 × 0.05 =	3.57	m ³
掘削	$V = \left(\frac{1.670^2 - 0.05^2}{2} \times \pi / 4 \right) \times 1.05 \times 67.90$	115.08	m ³
埋戻し (再生碎石)	$V = (1.670 - 0.05 - 0.15) \times 1.05 \times 67.90$	104.80	m ³
残土 (土砂)	$V = 115.08 - \quad \quad \quad / \quad 0.9 =$	115.08	m ³
舗装復旧工 仮復旧工 再生粗粒度As	市道As車道 A= 1.05 × 67.90 =	71.30	m ²
上層路盤工 (粒調碎石)	A= 1.05 × 67.90 =	71.30	m ²
土留工			
土留延長	L= =	67.90	m
VPφ75 撤去工	L= =	67.90	m

管渠工

細 別・種 目	計 算 式	数 量	単位
土工・土留工	土工タイプ : ③		
舗装種別	市道As 車道	舗装厚 = 0.05 m 舗装復旧厚 = 0.05 m	
土留工	軽量鋼矢板	矢板長 2.50 m 支保工 1 段	
		平均掘削深 = 1.94 m	
掘削巾	B= 1.05 m		
土工延長			
	L= 73.20 + 26.80 + +		
	+ + + +		
	+ + + = 100.00 m		

土工断面図

市道As車道③



[illegible]

種別 管渠工 圧送管φ75撤去			
数量計算書			
細別・種目	計 算 式	数 量	単位
土工・土留工			
土工	平均掘削深 = 1.94 m 掘削幅 = 1.05 m		
舗装切断 As, t=5cm	L= 100.00 × 2 =	200.00	m
舗装破碎 As, t=5cm	A= 100.00 × 1.05 =	105.00	m ²
ガラ処分 As塊	V= 105.00 × 0.05 =	5.25	m ³
掘削	$V = \left(\frac{1.940^2 - 0.05^2}{2} \times \pi / 4 \right) \times 1.05 \times 100.00 =$	197.83	m ³
埋戻し (再生碎石)	$V = (1.940 - 0.05 - 0.150) \times 1.05 \times 100.00 =$	182.70	m ³
残土 (土砂)	$V = 197.83 - \quad \quad \quad / \quad 0.9 =$	197.83	m ³
舗装復旧工 仮復旧工 再生粗粒度As	市道As車道 A= 1.05 × 100.00 =	105.00	m ²
上層路盤工 (粒調碎石)	A= 1.05 × 100.00 =	105.00	m ²
土留工			
土留延長	L= =	100.00	m
VPφ75 撤去工	L= =	100.00	m

[illegible]

[illegible]

種別 付帯工			
数量計算書			
細別・種目	計 算 式	数 量	単位
本復旧工面積根拠			
舗装切断(車道) As,t=5cm	L= 721.83 + 196.08	917.91	
舗装(車道) As,t=5cm	A= ① 60.86 + ③ 236.95 + ⑥ 1039.28 + ⑦ 213.31 ⑧ 963.22 + ⑨ 1656.71 + ⑩ 189.96	4360.29	
舗装(歩道) As,t=5cm	A= ② 275.50 + ④ 56.11 + ⑤ 450.67	782.28	
本復旧工			
・市道As 車道			
舗装切断 As,t=5cm	L= 917.91 + + +		
	+ + + +	917.91	m
舗装破碎 As,t=5cm	A= 4360.29	4360.29	m2
ガラ処分 As塊	V= 4360.29 × 0.05	218.01	m3
すき取り 土砂	V= ×		m3
残土	V=		m3
舗装復旧工	A= 4,360.29	4,360.29	m2
(表層工:再生密粒度As,t=5cm)			
不陸整正	A= 4360.29	4,360.29	m2

種別	
付帯工	

数量計算書

[illegible]

§ 2管撤去工 (ϕ 150)

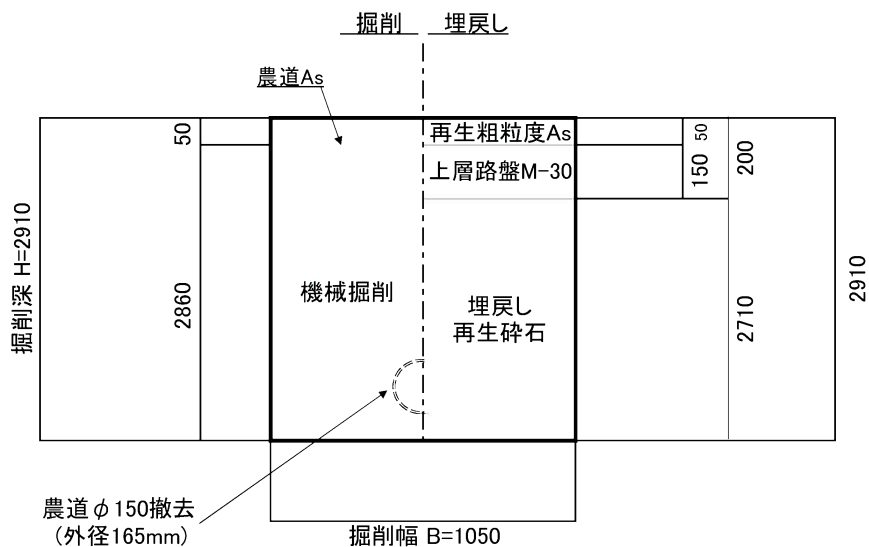
費目	工種														
管路	管渠工	農道φ150撤去													
数 量 集 計 表															
種 別	細 別	種 目	規格	土工 ④	土工 ⑤		No.1	No.7	No.8	No.9	マンホール (塩ビ製)			単位	数 量
土工														基	
土工延長				6.00	5.90									m	11.90
	掘削	管路掘削(土留無し)			1.91		10.57	8.35	2.89	9.07	1.92			m3	34.71
		管路掘削(土留有り)		17.99										m3	17.99
	埋戻し	(再生砕石)(土留無し)			1.59		10.58	8.59	3.76	9.29	1.86			m3	35.67
	埋戻し	(再生砕石)(土留有り)		17.07										m3	17.07
	砂基礎													m3	
	残土処分	(土砂)		17.99	1.91		10.57	8.35	2.89	9.07	1.92			m3	52.70
	舗装切断	As,t=15cm以下		12.00	11.80		13.40	12.80	6.80	13.20	10.80			m	80.80
	舗装切断	As,t=15cmを超え30cm以下												m	
	舗装破砕	As,t=15cm以下		6.30	4.43		11.20	10.24	2.89	10.89	2.43			m2	48.38
	舗装破砕	As,t=15cmを超え40cm以下												m2	
	ガラ処分	As塊		0.32	0.22		0.56	0.51	0.14	0.54	0.12			m3	2.41
	舗装仮復旧	再生粗粒As,t=5cm		6.30											6.30
	粒調砕石	M-30,t=15cm												m2	
	粒調砕石	M-30,t=15cm		6.30	4.43		11.90	9.92	2.89	10.56	2.43			m2	48.43
土留工															
軽量鋼矢板建込	矢板長	L=3.50m		6.00										m	6.00
	支保工	2段		6.00										m	6.00
充填工															
エア-ミルク	φ150													m3	3.61
既設管撤去工															
硬質塩化ビニル管撤去	φ150			6.00	7.10									m	13.10
	廃プラ処分	3.94kg/m												t	0.05
SUS管撤去	φ150				6.90									m	6.90
	スクラップ	20.00kg/m												t	0.14
既設人孔撤去工															
1号マンホール撤去	φ900							1.00	1.00	1.00				箇所	3.00
	コンクリート撤去	機械						1.82						m3	1.82
楕円マンホール撤去	φ900×600						1.00							箇所	1.00
	コンクリート撤去	機械					0.48							m3	0.48
小口径塩ビマンホール撤去	φ300										5.00			箇所	5.00
	廃プラ処分										0.05			t	0.05
	コンクリート撤去	人力									1.12			m3	1.12
鉄ふた	スクラップ	故鉄B					0.08	0.25			0.16			t	0.49

管渠工

数量計算書

土工断面図

農道As(市道部)④



[illegible]

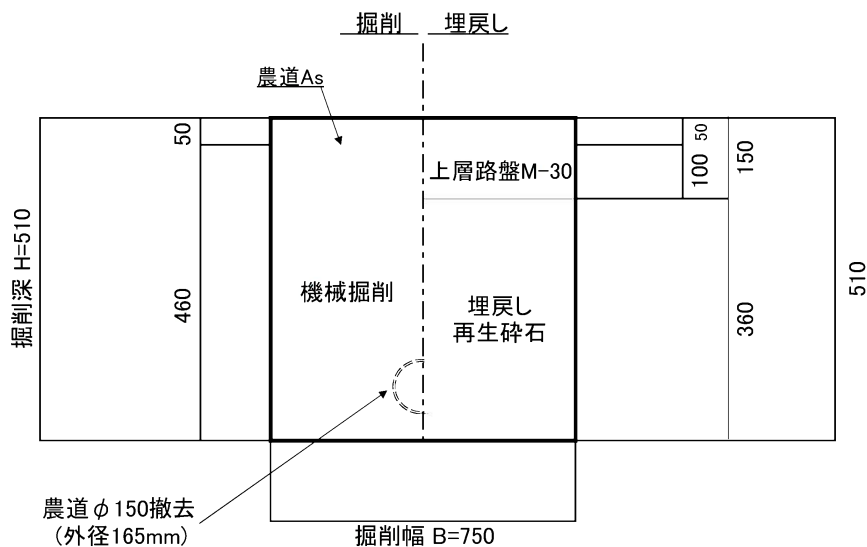
種別	農道φ150撤去		
管渠工			
数量計算書			
細別・種目	計 算 式	数 量	単位
土工・土留工			
土工	平均掘削深 = 2.91 m 掘削幅 = 1.05 m		
舗装切断 As, t=5cm	L= 6.00 × 2 =	12.00	m
舗装破碎 As, t=5cm	A= 6.00 × 1.05 =	6.30	m ²
ガラ処分 As塊	V= 6.30 × 0.05 =	0.32	m ³
掘削	$V = \left(\frac{2.91^2 - 0.05^2}{2} \right) \times 1.05 \times 0.083 \times \pi / 4 \times 6.00 =$	17.99	m ³
埋戻し (再生碎石)	$V = (2.91 - 0.20) \times 1.05 \times 6.00 =$	17.07	m ³
残土 (土砂)	$V = 17.99 - 0.9 =$	17.99	m ³
舗装復旧工	農道As(市道部)④		
仮復旧工	A= 1.05 × 6.00 =	6.30	m ²
上層路盤工 (粒調碎石)	A= 1.05 × 6.00 =	6.30	m ²
土留工			
土留延長	L= =	6.00	m
VUφ150 撤去工	L= 6.00 =	6.00	m

管渠工

数量計算書

土工断面図

農道As車道⑤



[illegible]

種別 管渠工 農道φ150撤去			
数量計算書			
細別・種目	計 算 式	数 量	単位
土工・土留工			
土工	平均掘削深 = 0.51 m 掘削幅 = 0.75 m		
舗装切断 As, t=5cm	L= 5.90 × 2 =	11.80	m
舗装破碎 As, t=5cm	A= 5.90 × 0.75 =	4.43	m ²
ガラ処分 As塊	V= 4.43 × 0.05 =	0.22	m ³
掘削	$V = \left(\frac{0.510^2}{2} - 0.05 \times 0.510 \right) \times 0.75 \times 5.90$	1.91	m ³
埋戻し (再生碎石)	$V = \left(\frac{0.510^2}{2} - 0.05 \times 0.510 - \frac{0.10^2}{2} \right) \times 0.75 \times 5.90$	1.59	m ³
残土 (土砂)	$V = 1.91 - 0.9$	1.91	m ³
舗装復旧工	市道As車道		
仮復旧工	A= 0.75 × 5.90 =		仮復旧なし m ²
上層路盤工 (粒調碎石)	A= 0.75 × 5.90 =	4.43	m ²
土留工			
土留延長	L= =		m
VUφ150 撤去工	L= 3.60 + 3.50 =	7.10	m
SUSφ150 撤去工	L= 6.90 =	6.90	m

種別	
充填工	農道φ150

充填工	農道 $\phi 150$
-----	---------------

充填工	農道φ150
-----	--------

数量計算書

[illegible]

単位数量計算書(撤去)

名 称		1号組立マンホール					縮尺																																																																																												
縦断面図 横断面図 1号マンホール 寸法表 <table><tr><th>種類</th><th>形式</th><th>内径 (mm)</th><th>外径 (mm)</th><th>高さ h (mm)</th><th>参考重量 (kg)</th></tr><tr><td rowspan="4">調整</td><td>VMR-5</td><td rowspan="4">600</td><td rowspan="4">840</td><td>50</td><td>35</td></tr><tr><td>VMR-8</td><td>80</td><td>55</td></tr><tr><td>VMR-10</td><td>100</td><td>68</td></tr><tr><td>VMR-15</td><td>150</td><td>100</td></tr><tr><td rowspan="2">床版 中床版</td><td>VMF1-15</td><td rowspan="2">600</td><td rowspan="2">1100</td><td>150</td><td>240</td></tr><tr><td>VMT1-15S</td><td>150</td><td>240</td></tr><tr><td rowspan="4">斜壁</td><td>VMT1-30</td><td rowspan="4">600-900</td><td rowspan="4">1100</td><td>300</td><td>240</td></tr><tr><td>VMT1-45</td><td>450</td><td>319</td></tr><tr><td>VMT1-60</td><td>600</td><td>424</td></tr><tr><td></td><td></td><td></td></tr><tr><td rowspan="6">直壁</td><td>VMS1-30</td><td rowspan="6">900</td><td rowspan="6">1100</td><td>300</td><td>226</td></tr><tr><td>VMS1-60</td><td>600</td><td>452</td></tr><tr><td>VMS1-90</td><td>900</td><td>678</td></tr><tr><td>VMS1-120</td><td>1200</td><td>904</td></tr><tr><td>VMS1-150</td><td>1500</td><td>1131</td></tr><tr><td>VMS1-180</td><td>1800</td><td>1357</td></tr><tr><td rowspan="6">底付 (管取付壁)</td><td>VMB1-70</td><td rowspan="6">900</td><td rowspan="6">1100</td><td>700</td><td>611</td></tr><tr><td>VMB1-90</td><td>900</td><td>762</td></tr><tr><td>VMB1-100</td><td>1000</td><td>837</td></tr><tr><td>VMB1-130</td><td>1300</td><td>1063</td></tr><tr><td>VMB1-160</td><td>1600</td><td>1289</td></tr><tr><td>VMB1-190</td><td>1900</td><td>1515</td></tr><tr><td colspan="2">天端ブロック1号用</td><td>910</td><td>1100</td><td>100</td><td>72</td></tr></table>		種類	形式	内径 (mm)	外径 (mm)	高さ h (mm)	参考重量 (kg)	調整	VMR-5	600	840	50	35	VMR-8	80	55	VMR-10	100	68	VMR-15	150	100	床版 中床版	VMF1-15	600	1100	150	240	VMT1-15S	150	240	斜壁	VMT1-30	600-900	1100	300	240	VMT1-45	450	319	VMT1-60	600	424				直壁	VMS1-30	900	1100	300	226	VMS1-60	600	452	VMS1-90	900	678	VMS1-120	1200	904	VMS1-150	1500	1131	VMS1-180	1800	1357	底付 (管取付壁)	VMB1-70	900	1100	700	611	VMB1-90	900	762	VMB1-100	1000	837	VMB1-130	1300	1063	VMB1-160	1600	1289	VMB1-190	1900	1515	天端ブロック1号用		910	1100	100	72	1式当り				
種類	形式	内径 (mm)	外径 (mm)	高さ h (mm)	参考重量 (kg)																																																																																														
調整	VMR-5	600	840	50	35																																																																																														
	VMR-8			80	55																																																																																														
	VMR-10			100	68																																																																																														
	VMR-15			150	100																																																																																														
床版 中床版	VMF1-15	600	1100	150	240																																																																																														
	VMT1-15S			150	240																																																																																														
斜壁	VMT1-30	600-900	1100	300	240																																																																																														
	VMT1-45			450	319																																																																																														
	VMT1-60			600	424																																																																																														
直壁	VMS1-30	900	1100	300	226																																																																																														
	VMS1-60			600	452																																																																																														
	VMS1-90			900	678																																																																																														
	VMS1-120			1200	904																																																																																														
	VMS1-150			1500	1131																																																																																														
	VMS1-180			1800	1357																																																																																														
底付 (管取付壁)	VMB1-70	900	1100	700	611																																																																																														
	VMB1-90			900	762																																																																																														
	VMB1-100			1000	837																																																																																														
	VMB1-130			1300	1063																																																																																														
	VMB1-160			1600	1289																																																																																														
	VMB1-190			1900	1515																																																																																														
天端ブロック1号用		910	1100	100	72																																																																																														
種 別	細 別	規 格	計 算 式				数 量	単位																																																																																											
		土被り +0.30	1.20	1.05	1.25																																																																																														
コンクリート 撤去			⑦	⑧	⑨	合計																																																																																													
管取付壁(底付)	φ 900	H=700mm 611kg	1.0	1.0		2.0	611kg×2基	1222.0 kg																																																																																											
	φ 900	H=900mm 762kg			1.0	1.0	762kg×1基	762.0 kg																																																																																											
	φ 900	H=1000mm 837kg					837kg× 基	kg																																																																																											
	φ 900	H=1300mm 837kg					837kg× 基	kg																																																																																											
直 壁	φ 900	H=300mm 226kg					226kg× 基																																																																																												
	φ 900	H=600mm 452kg					452kg× 基																																																																																												
	φ 900	H=900mm 678kg					678kg× 基																																																																																												
斜 壁	φ 600-900	H=300mm 240kg					240kg× 基	kg																																																																																											
	φ 600-900	H=450mm 319kg			1.0	1.0	319kg×1基	319.0 kg																																																																																											
	φ 600-900	H=600mm 424kg	1.0	1.0		2.0	424kg×2基	848.0 kg																																																																																											
調整リング	φ 600	H=50mm 35kg					35kg× 基	kg																																																																																											
	φ 600	H=100mm 68kg					68kg× 基	kg																																																																																											
	φ 600	H=150mm 100kg	1.0			1.0	100kg×1基	100.0 kg																																																																																											
							合計 3251kg÷2.35÷1000	3,251 1.38 kg m3																																																																																											
調整モルタル			50	50	100	200	$((0.84 \times 0.84 \times \pi \div 4) - (0.60 \times 0.60 \times \pi \div 4)) \times 0.110$	0.05 m3																																																																																											
インポートコンクリート	φ 900		0.13	0.13	0.13	0.39	$((0.9 \times 0.9 \times \pi \div 4) \times (0.15 + 0.075 + 0.02) - (0.15 \times 0.15 \times \pi \div 4 \div 2)) \times 0.9$	0.39 m3																																																																																											
							合計	1.82 m3																																																																																											
鉄ふた	φ 600	T-14 受枠共 83.7kg	1.0	1.0	1.0	3.0		3.0 個																																																																																											

単位数量計算書(撤去)

名 称

構内組立マンホール

縮尺

縦断面図

横断面図

オーバーマンホール 寸法表

種類	形式	内径 (mm)	外径 (mm)	高さ h (mm)	参考重量 (kg)
床版	OMF2-20	600	820/1120	200	162
	OMT-45	600- 600/900	750/1050	450	205
	OMT-60			600	272
直壁	OMS-30	600/900	750/1050	300	143
	OMS-60			600	290
	OMS-90			900	429
底付 (管取付壁)	OMB-67	600/900	750/1050	670	389
	OMB-87			870	485
	OMB-97			970	536
	OMB-127			1270	682

* 調整ブロックは1号マンホールと共通です。

1式当り

種 別	細 別	規 格	計 算 式			数 量	単位
		土被り +0.30	1.52				
コンクリート 撤去			①	合計			
管取付壁(底付)	φ 600/900	H=670mm 389kg		0.0		0.0	kg
	φ 600/900	H=870mm 485kg	1.0	1.0	485kg×1基	485.0	kg
	φ 600/900	H=970mm 536kg		0.0		0.0	kg
	φ 600/900	H=1270m 682kg		0.0		0.0	kg
直壁	φ 600/900	H=300mm 143kg		0.0			
	φ 600/900	H=600mm 290kg		0.0			
	φ 600/900	H=900mm 429kg		0.0			
床版	φ 600	H=200mm 162kg		0.0		0.0	kg
斜壁	φ 600-900	H=450mm 205kg		0.0		0.0	kg
	φ 600-900	H=600mm 272kg	1.0	1.0	272kg×1基	272.0	kg
調整リング	φ 600	H=50mm 35kg		0.0		0.0	kg
	φ 600	H=100mm 68kg		0.0		0.0	kg
	φ 600	H=150mm 100kg	1.0	1.0	100kg×1基	100.0	kg
					合計	857	kg
					857kg÷2.35÷1000	0.36	m3
調整モルタル			90	90	((0.84×0.84×π÷4)-(0.60×0.60×π÷4))×0.110	0.02	m3
インパートコンクリート	φ 600-900		0.10	0.10	((0.3×0.45×π)×(0.02+0.15+0.075)-(0.15×0.15×π÷4÷2))×0.9	0.10	m3
					合計	0.48	m3
鉄ふた	φ 600	T-14 受枠共 83.7kg	1.0	1.0		1.0	基

土工単位数量計算書			No. 1		
楕円組立マンホール			農道車道		
As 0.050 H=1.920 d=1.520 1.870 0.300 0.100 掘削幅 B= 3.500 (3.200) 機械掘削 埋戻 再生砕石 1:0.5 0.300 1.100 0.300 (0.800) 1.700 (1.400) 0.05 仮路盤 0.100 路盤 1.770					
工 種	形状寸法	算 式	単位	箇所当り 数量	
舗装版切断工	As t=15cm以下	3.500 × 2 + 3.200 × 2	m	13.40	
舗装版取壊工	As t=10cm以下	3.500 × 3.200	m ²	11.20	
残塊運搬工	As殻 4td	11.200 × 0.050	m ³	0.56	
舗装殻処分工	As殻	11.200 × 0.050	m ³	0.56	
機械掘削工 人孔控除	機械	1/6 × 1.870 × (1.700 × 3.200 + 1.400 * 3.500 + 2 × (1.700 *1.400 + 3.500 * 3.200) -(0.601 + 0.358 + 0.080 + 0.045 + 0.036) 躯体 斜壁 調整リング 調整 鉄蓋	m³ m³ m³	11.69 -1.12 10.57	
残土運搬工	土砂	10.57	m ³	10.57	
残土処分工	土砂	10.57	m ³	10.57	
埋戻し	再生砕石	1/6 × 1.770 × (1.700 × 3.100 + 1.400 * 3.400 + 2 × (1.700 *1.400 + 3.400 * 3.100)	m ³	10.58	
路盤工	t=15cm	((3.400 + 3.500)/ 2)²	m ²	11.90	
人孔控除	躯体	1.100 × 0.800 × 3.14 / 4 × 0.870	m ³	0.601	
	斜壁	(1.100 × 0.800 × 3.14 / 4 + 0.800 × 0.800 × 3.14 / 4)/2 × 0.600	m ³	0.358	
	調整リング		m ³		
	調整	0.800 × 0.800 × 3.14 / 4 × 0.090	m ³	0.045	
	鉄蓋	0.650 × 0.650 × 3.14 / 4 × 0.110	m ³	0.036	

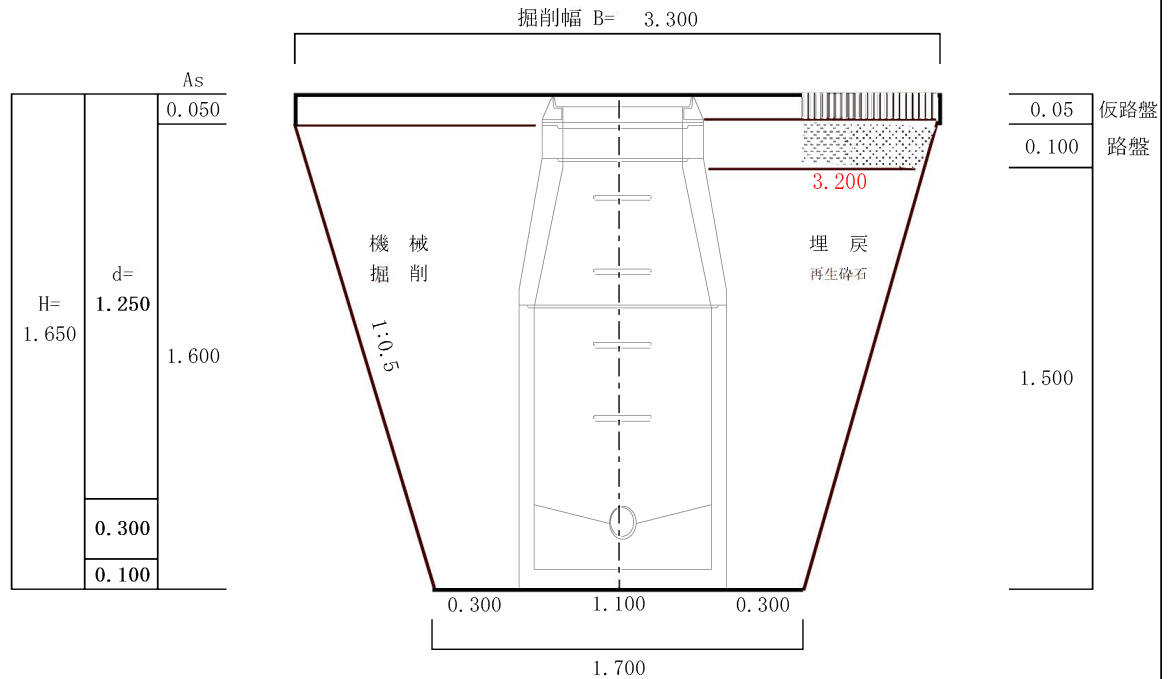
土工単位数量計算書			No. 7		
1号組立マンホール			農道車道		
As 0.050 H=1.600 d=1.200 1.550 0.300 0.100 掘削幅 B= 3.200 0.05 0.100 1.450 0.05 0.100 路盤 仮路盤					
工 種	形状寸法	算 式	単位	数量	
舗装版切断工	As t=15cm以下	3.200 × 4	m	12.80	
舗装版取壊工	As t=10cm以下	3.200 × 3.200	m ²	10.24	
残塊運搬工	As殻 4td	10.240 × 0.050	m ³	0.51	
舗装殻処分工	As殻	10.240 × 0.050	m ³	0.51	
機械掘削工 人孔控除	機械	1/3 × 1.550 × (1.700 × 1.700 + 1.700 × 3.200 + 3.200 × 3.200) -(0.665 + 0.436 + 0.075 + 0.025 + 0.036 躯体 斜壁 調整リング 調整 鉄蓋	m³ m³ m³	9.59 -1.24 8.35	
残土運搬工	土砂	8.35	m ³	8.35	
残土処分工	土砂	8.35	m ³	8.35	
埋戻し	再生碎石	1/3 × 1.450 × (1.700 × 1.700 + 1.700 × 3.100 + 3.100 × 3.100)	m ³	8.59	
路盤工	t=15cm	((3.100 + 3.200)/ 2)²	m ²	9.92	
人孔控除	躯体	1.100 × 1.100 × 3.14 / 4 × 0.700	m ³	0.665	
	斜壁	(0.800 × 0.800 × 3.14 / 4 + 1.100 × 1.100 × 3.14 / 4)/2 × 0.600	m ³	0.436	
	調整リング	0.800 × 0.800 × 3.14 / 4 × 0.150	m ³	0.075	
	調整	0.800 × 0.800 × 3.14 / 4 × 0.050	m ³	0.025	
	鉄蓋	0.650 × 0.650 × 3.14 / 4 × 0.110	m ³	0.036	

土工単位数量計算書			No. 8			
1号組立マンホール			農道車道			
As 0.050 H=1.450 d=1.050 1.400 0.300 0.100 掘削幅 B= 1.700 0.05 仮路盤 0.100 路盤 1.300						
工 種	形状寸法	算 式			単位	箇所当り 数量
舗装版切断工	As t=15cm以下	1.700 × 4			m	6.80
舗装版取壊工	As t=10cm以下	1.700 × 1.700			m ²	2.89
残塊運搬工	As殻	2.890 × 0.050			m ³	0.14
舗装殻処分工	As殻	2.890 × 0.050			m ³	0.14
機械掘削工 人孔控除	機械	1/3 × 1.400 × (1.700 × 1.700 + 1.700 × 1.700 + 1.700 × 1.700) -(0.665 + 0.436 + 躯体 斜壁 + 0.025 + 0.036 鉄蓋			m² m² m³	4.05 -1.16 2.89
残土運搬工	土砂	2.89			m ³	2.89
残土処分工	土砂	2.89			m ³	2.89
埋戻し	再生砕石	1/3 × 1.300 × (1.700 × 1.700 + 1.700 × 1.700 + 1.700 × 1.700)			m ³	3.76
路盤工	t=15cm	2 ((1.700 + 1.700)/ 2)			m ²	2.89
人孔控除	躯体	1.100 × 1.100 × 3.14 / 4 × 0.700			m ³	0.665
	斜壁	(0.800 × 0.800 × 3.14 / 4 + 1.100 × 1.100 × 3.14 / 4) / 2 × 0.600			m ³	0.436
	調整リング				m ²	
	調整	0.800 × 0.800 × 3.14 / 4 × 0.050			m ²	0.025
	鉄蓋	0.650 × 0.650 × 3.14 / 4 × 0.110			m ³	0.036

No. 9

1号組立マンホール

農道車道

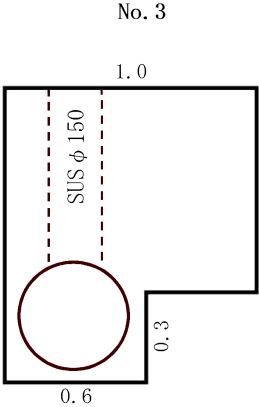


工 種	形状寸法	算 式	単位	箇所当り 数量
舗装版切断工	As t=15cm以下	3.300×4	m	13.20
舗装版取壊工	As t=10cm以下	3.300×3.300	m ²	10.89
残塊運搬工	As殻	10.890×0.050	m ³	0.54
舗装殻処分工	As殻	10.890×0.050	m ³	0.54
機械掘削工 人孔控除	機械	$\frac{1}{3} \times 1.600 \times (1.700 \times 1.700 + 1.700 \times 3.300 + 3.300 \times 3.300)$ $-(0.855 \times 0.327 + 0.050 + 0.036)$ 躯体 斜壁 調整 鉄蓋	m ³ m ³ m ³	10.34 -1.27 9.07
残土運搬工	土砂	9.07	m ³	9.07
残土処分工	土砂	9.07	m ³	9.07
埋戻し	再生砕石	$\frac{1}{3} \times 1.500 \times (1.700 \times 1.700 + 1.700 \times 3.200 + 3.200 \times 3.200)$	m ³	9.29
路盤工	t=15cm	$((3.200 + 3.300) / 2)^2$	m ²	10.56
人孔控除	躯体	$1.100 \times 1.100 \times 3.14 / 4 \times 0.900$	m ³	0.855
	斜壁	$(0.800 \times 0.800 \times 3.14 / 4 + 1.100 \times 1.100 \times 3.14 / 4) / 2 \times 0.450$	m ³	0.327
	調整リング		m ³	
	調整	$0.800 \times 0.800 \times 3.14 / 4 \times 0.100$	m ³	0.050
	鉄蓋	$0.650 \times 0.650 \times 3.14 / 4 \times 0.110$	m ³	0.036

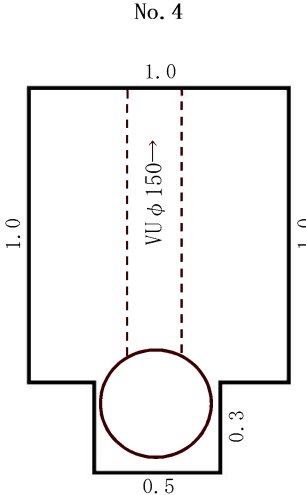
土工单位数量計算書

防護コンクリート撤去	農道河川
------------	------

防護コンクリート撤去	農道河川
------------	------



H= 0.6 m



H= 0.6 m

[illegible]

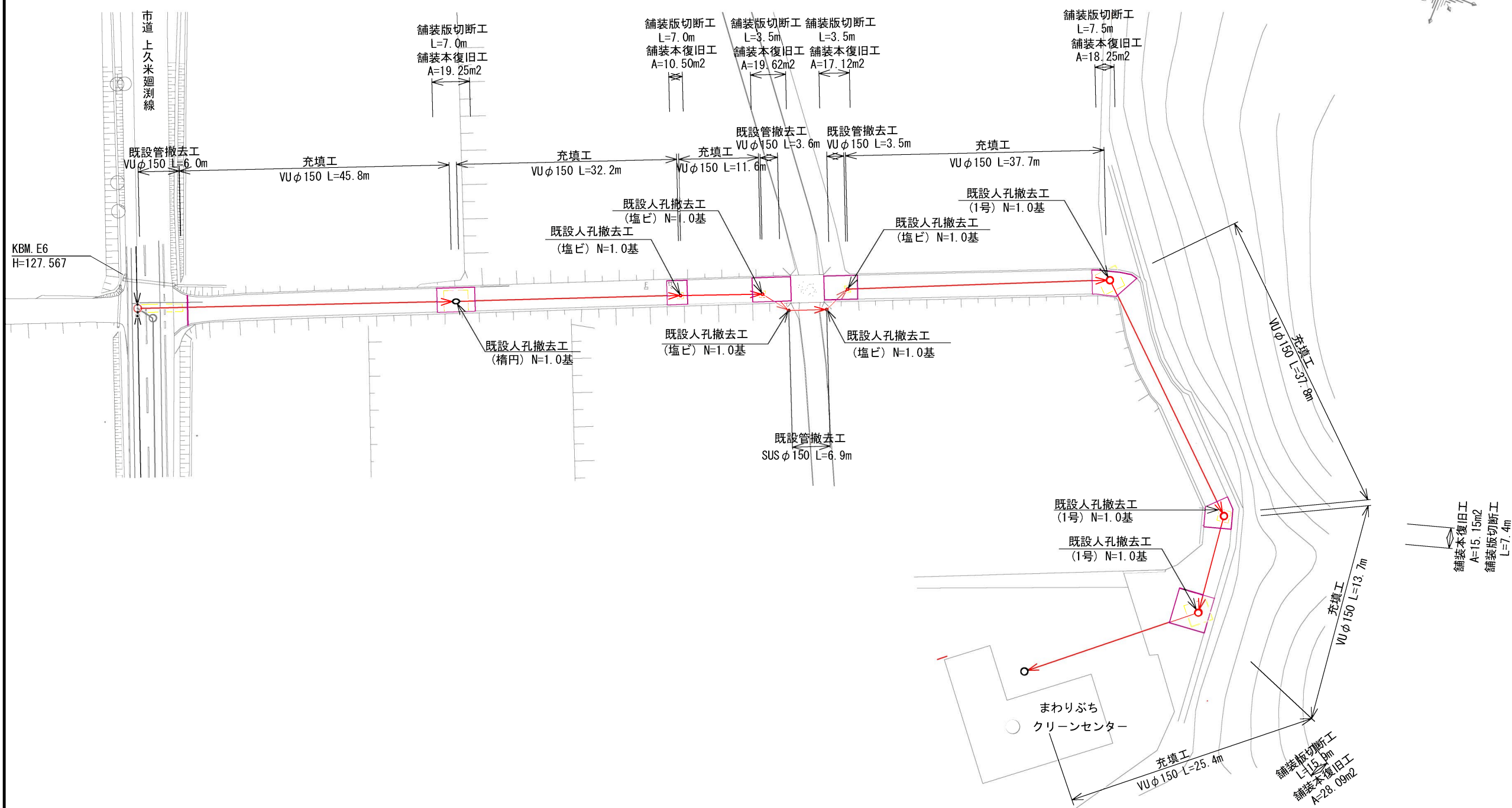
[illegible]

[illegible]

付帶工 農道

数量計算書

[illegible]



特記仕様書

第1条 この仕様書は、下記の工事の施工に適用する。

工 事 名 : 令和4年度 社会資本整備総合交付金事業
畑・廻渕・池之内地区処理場統合整備工事（5）
工 事 場 所 : 加東市池之内地内 ほか
工 期 : 契約締結日の翌日から令和5年2月28日まで

第2条 本事業は処理場施設の統合による事業の効率化を図るため、供用中の処理場を廃止し、公共下水道へ接続することを目的とする。

第3条 本工事の施工にあたっては、「土木工事共通仕様書（以下「共通仕様書」という。）、土木請負工事必携、土木工事施工管理基準、「小型構造物標準図集」（兵庫県県土整備部）によるものとする。

第4条 共通仕様書に対する特記事項は、次のとおりとする。

1. 設計図書の照査等

- 1) 本特記仕様書に記載する事項の内、共通仕様書に記載される事項と重複するものについては、本特記仕様書が優先するものとする。
- 2) 本工事の施工に当たっては、事前に設計図書の照査を行うものとし、監督員に確認できる資料を書面により提出するものとする。

2. 工事用地等の使用

- 1) 工事用地区域外への立ち入り
請負者は、工事用地以外の区域へ立ち入りする場合は必ず所有者の承諾を得なければならない。

3. 関係機関との調整

- 1) 地区代表者・隣接土地所有者、その他関係者に工事着手前には十分な工事計画、方法等についての説明し理解を求め、施工にあたってはトラブルの発生がないように十分な配慮及び調整を行うこと。

4. 施工体制台帳について

- 1) 請負者は、建設業法第24条の8に基づいて施工体制台帳及び施工体系図を作成し、工事現場に備えるとともに、公共工事の入札及び契約の適正化の促進に関する法律第15条に基づいて監督員に提出するものとする。このとき施工体制台帳は土木請負工事必携5-58、施工体系図は5-62を参考として作成するものとする。

5. 現場の管理について

- 1) 請負者は、現場代理人・監理技術者・主任技術者及び専門技術者並びに下請負業者の主任技術者に、工事現場内において工事名・工期・顔写真・所属会社名及び社印の入った名札を着用させるものとする。

(名札の例)

監理（主任）技術者			
写 真 2cm×3cm 程 度	氏 名	〇〇 〇〇	
	工事名	市道	線
	工 期	自 年 月 日 至 年 月 日	
	会社名	◇◇建設株式会社	
		印	

- 注) 1. 用紙の大きさは名刺サイズ以上とする。
2. 社印は所属会社の社印とする。

6. 建設副産物について

1) 再生資源の活用

特定建設資材の分別解体等・再資源化等

本工事は、建設工事に係る資材の再資源化等に関する法律（（平成12年法律第104号）。以下「建設リサイクル法」という。）に基づき、特定建設資材の分別等及び再資源化等の実施について適正な措置を講ずることとする。

2) 再生資源の利用の促進

請負者は、建設副産物適正処理推進要綱（建設事務次官通達、平成14年5月30日）を遵守して、建設副産物の適正な処理及び再生資源の活用を図らなければならない。

① 提出様式

本工事については、資源の有効な利用の促進に関する法律に基づく再生資源利用計画及び再生資源利用促進計画を作成するものとする。

なお、再生資源利用計画、再生資源利用促進計画及びその実施状況の記載する様式については、建設副産物対策近畿地方連絡協議会が発行する再生資源利用【促進】計画書（実施書）を使用するものとする。

② 提出方法

作成した再生資源利用【促進】計画書（実施書）は、1部は自社で工事完成後1年間保管し、計画書は1部、実施書は1部と再生資源利用【促進】入力システムを用いて作成した実施書CDを監督員に提出するものとする。

3) 再生資源化等をする施設の名称及び所在地

廃棄物の種類	施設の名称	所在地	摘 要
アスファルト塊	大林道路(株) 東条アスファルト混合所	加東市天神字北山1228-39	特定建設資材 廃棄物
コンクリート塊	(株)西畑土建	小野市船木町字南山875-132	特定建設資材 廃棄物

※ 上記は、積算上の条件明示であり、処理施設を指定するものではない。

なお、請負者の提示する施設と異なる場合においても設計変更の対象としない。

ただし、現場条件や数量の変更等、請負者の責によるものでない事項についてはこの限りではない。

- 4) 請負者は、特定建設資材の分別解体等・再資源化等が完了したときは、建設工事に係る資材の再資源化等に関する法律第18条に基づき、以下の事項を書面に記載し、監督員に報告することとする。

なお、書面は再生資源利用計画書（実施書）及び再生資源利用促進計画書（実施書）を兼ねるものとする。

- ・再資源化等が完了した年月日
- ・再資源化等をした施設の名称及び所在地
- ・再資源化等に要した費用

- 5) 建設発生土の搬出

建設発生土については、「鹿島貞美（加東市久米字南山1017番7他9筆）」に搬出するものとする。なお、請負者の提示する施設と異なる場合にも設計変更の対象としない。ただし、現場条件や数量の変更等、請負者の責によるものでない事項についてはこの限りでない。

7. 排出ガス対策型建設機械について

- 1) 本工事において下表に示す建設機械を使用する場合は、排出ガス対策型建設機械指定要領に基づき指定された排出ガス対策型建設機械を使用するものとする。なお、排出ガス対策型建設機械を使用できない場合は、「建設技術評価制度」又は「民間開発建設技術の技術審査・証明事業」により評価された「排出ガス浄化装置」を装着した建設機械を使用することで同等とみなす。ただし、これにより難しい場合は、監督員と協議するものとする。

上記において、「これにより難しい場合」とは、請負者の都合で調達できない場合を含むものとする。なお、使用する建設機械が排出ガス対策型建設機械であることを確認できる写真を撮影し、完成書類として提出するものとする。

機 種	備 考
・バックホウ ・トラクションベル（車輪式） ・ブルドーザ ・発動発電機（可搬式） ・空気圧縮機（可搬式） ・油圧エット （以下に示す基礎工事用機械のうち、ベースマシンとは別に、独立したディーゼルエンジン駆動の油圧エットを搭載しているもの： 油圧ハマ、バイブロハマ、油圧式鋼管圧入・引抜機、油圧式杭圧入・引抜機、アースオーガ、オールケーシング掘削機、リバースサーキュレーションドリル、アースドリル、地下連続壁施工機、全回転型オールケーシング掘削機） ・ロードローラ、タイヤローラ、振動ローラ ・ホイールクレーン	ディーゼルエンジン（エンジン出力7.5kW以上、260kW以下）を搭載した建設機械に限る。 ただし、道路運送車両の保安基準に排出ガス基準が定められている自動車で、有効な自動車検査証の交付を受けているものは除く。

8. 交通安全管理について

- 1) 交通誘導員については、交通誘導員B 154名 計上しているが、道路管理者及び所轄警察署の打合せの結果又は、条件変更等に伴い員数に増減が生じた場合は設計図書に関して監督員と協議するものとし設計変更の対象とする。

なお、交通誘導員A、Bの定義は次のとおり。

交通誘導員A： 警備業者の警備員（警備業法第2条第4項に規定する警備員をいう。）

で、交通誘導警備業務（警備員等の検定等に関する規則第1条第4号に規定する交通誘導警備業務をいう。）に従事する交通誘導警備業務に係る1級検定合格警備員又は2級検定合格警備員。

交通誘導員B： 警備業者の警備員で、交通誘導員A以外の交通の誘導に従事するもの。

- 2) 請負者は、交通誘導員として交通誘導警備検定合格者を配置した場合、交通誘導警備検定合格証（写し）を監督員に提出するものとする。

請負者は、交通誘導員として交通誘導に関し専門的な知識及び技能を有する警備員を配置した場合、交通誘導に関し専門的な知識及び技能を有すると確認できる次の資料のいずれかを監督員に提出するものとする。

- ・ 警備員指導教育責任者資格者証（写し）
- ・ 指定講習修了証明書（写し）
- ・ 警備業法施行規則第38条第2項に定める基本教育、及び同条第2項、第3項に定める業務別教育（警備業法第2条第1項第2号の警備業務）を受講したことを証明する警備員名簿及び教育実施状況等の写し、及び交通誘導に関する警備業務に従事した期間（実務経験）が1年以上であることを証明する書類。

9. 工事カルテの作成・登録について

- 1) 請負者は、受注時又は変更時において工事請負代金額が500万以上の工事について、工事実績情報サービス（CORINS）に基づき、受注・変更・完成・訂正時に工事実績情報として「工事カルテ」を作成し監督員の確認を受けたうえ、受注時は契約後、土曜日・日曜日・祝日等を除き10日以内に、完成時は工事完成後10日以内に、訂正時は適宜登録機関に登録申請しなければならない。（ただし、工事請負代金額500万円以上2,500万円未満の工事は、受注・訂正時のみ登録するものとする）

また、（財）日本建設情報総合センター発行の「工事カルテ受領書」が請負者に届いた際には、その写しを直ちに監督員に提出しなければならない。なお、変更時と完成時の間が10日間に満たない場合は、変更時の提出を省略できるものとする。

- 2) 工事請負代金額500万円以上2,500万円未満の工事（2,500万円以上の工事はすでに含まれている）については、CORINSの登録等にかかる費用は共通仮設費率に含まれている。

10. 安全・訓練等について

- 1) 安全・訓練等の実施

本工事の施工に際し、現場に即した安全訓練等について工事着手後、原則として作業員全員の参加によって、1箇月あたり半日以上時間を割当、現場に即した安全訓練等を実施すること。

- 2) 安全・訓練等に関する施工計画の作成

施工に先立ち作成する施工計画書に、本工事の内容に応じた安全・訓練等の具体的な計画を作成し、監督員に提出すること。

- 3) 安全・訓練等の実施状況報告

安全・訓練等の実施状況をビデオ又は工事報告（工事月報）に記録し報告すること。

11. 工期について

- 1) 工期は土・日曜日、祝日、年末・年始休暇を含んでいる。

12. レディーミクストコンクリート

共通仕様書 第1編共通編 第3章無筋・鉄筋コンクリート 第3節レディーミクストコ

ンクリートの規定によるものとする。

13. 下層路盤材について

- 1) アスファルトコンクリート塊を原料とする再生切込碎石を下層路盤材として使用する場合は、別途資材と混合して使用するものとし、アスファルトコンクリート塊の混合割合は重量比60%以下とする。

ただし、別途資材として鉄鋼スラグ路盤材、アッシュストーンを30%以上混合した場合に限り、アスファルトコンクリート塊の混合割合は上記規定を適用しない。

なお、生産者の都合により再生碎石の供給に支障がある場合は、監督員と協議の上新石に変更することとし、設計変更の対象とする。

14. 不正軽油の使用の禁止

- 1) 請負者は、工事の施工にあたり、使用する車両及び建設機械等の燃料として、不正軽油（地方税法第144条の32（製造等の承認を受ける義務等）の規定に違反する燃料をいう。）を使用してはならない。
- 2) 請負者は、不正軽油の使用が判明した場合には、速やかに是正措置を講じなければならない。

15. その他

- 1) 本特記仕様書および土木請負工事必携・土木工事共通仕様書・土木工事施工管理基準に記載のない事項および疑義が生じた場合は、監督員と協議のうえその指示に従うものとする。
- 2) 完成図書はイーजीキャビネット(幅365高さ290奥行き450)に入れて提出すること。
- 3) 工事用標示板について
工事看板は下図を標準とする。



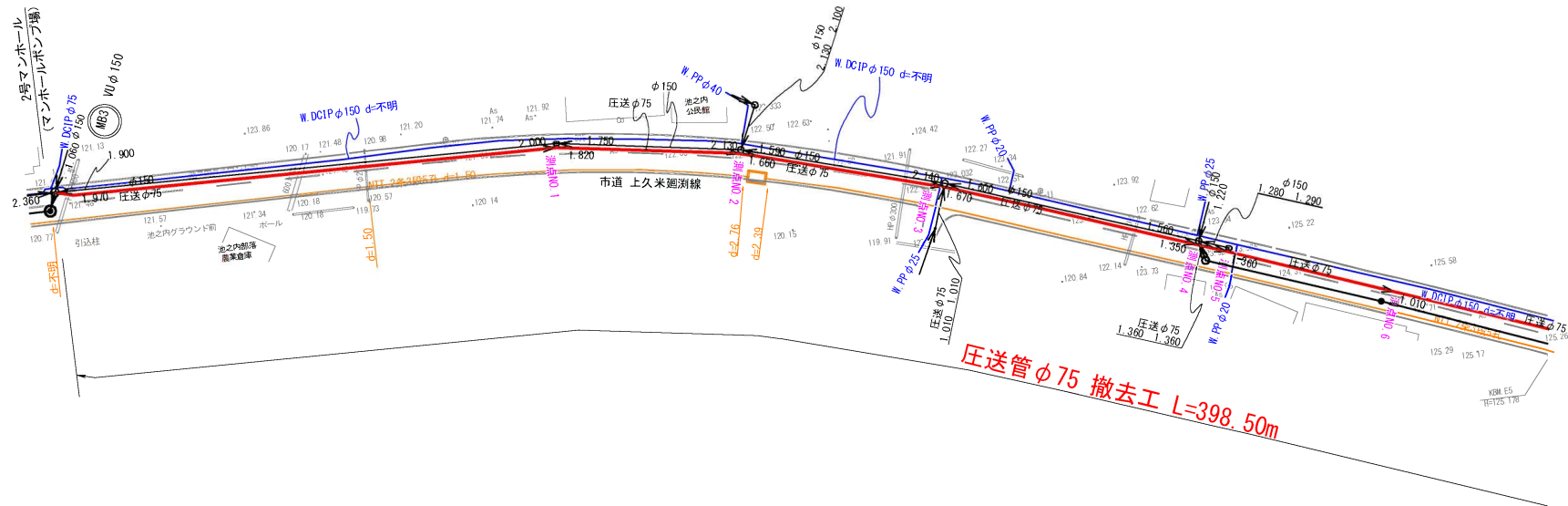
位置図 S=1/10,000



令和4年度 社会資本整備総合交付金事業		
畑・棚田・池之内地区 処理場統合整備工事(5)		
加東市 上久米地内 ほか		
図面名	位置図	図面番号
縮尺	1/10,000	1 / 7
加東市		

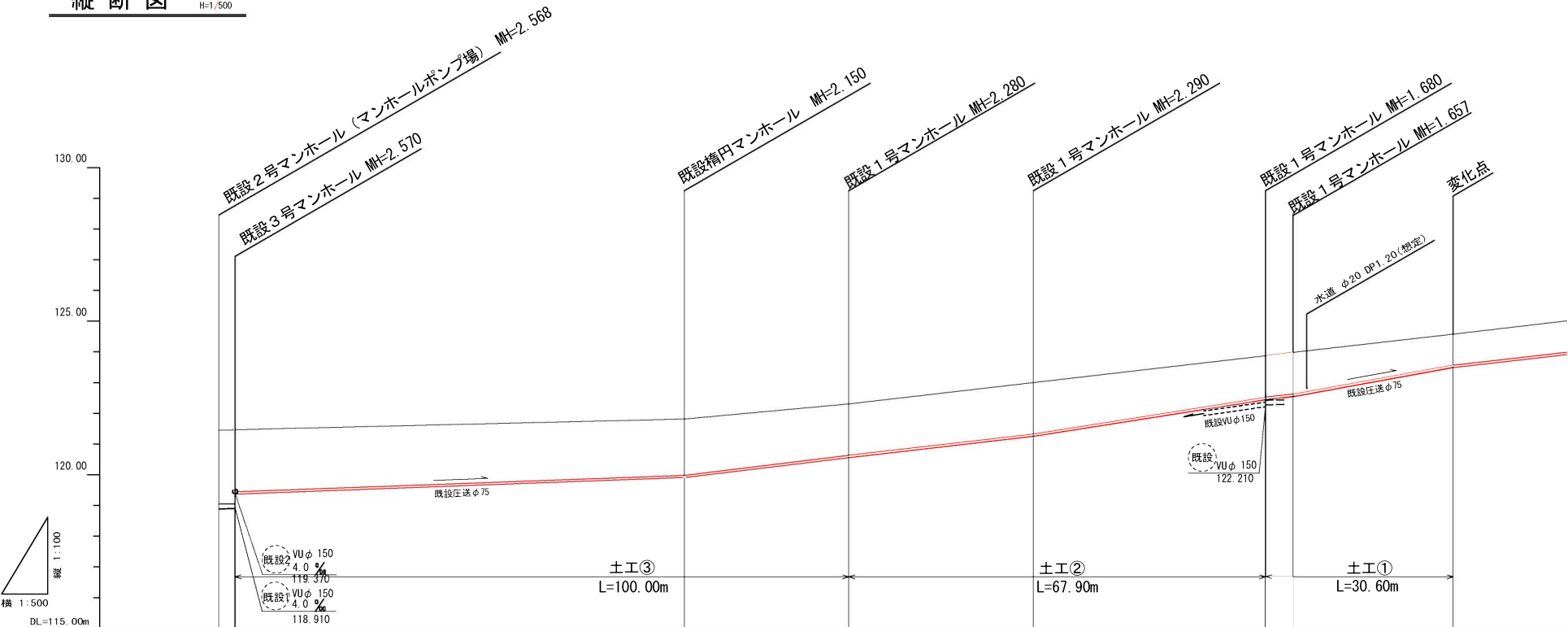
平面図

S=1/500



縦断面図

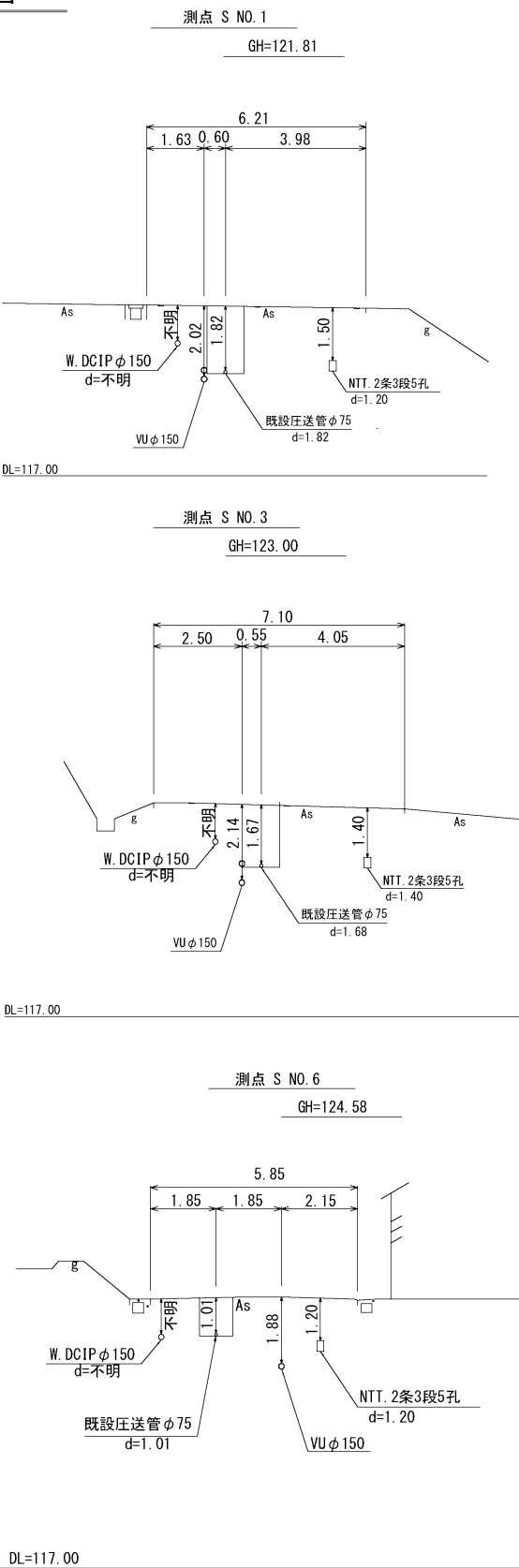
V=1/100
H=1/500



管 番 号						
管 径						VP φ 75
土 被 り		1.97	1.82	1.66	1.67	1.35
管 底 高		119.370	119.910	120.560	121.250	122.440
掘 削 深		2.05	1.90	1.74	1.75	1.43
地 盤 高		121.45	121.42	122.30	123.00	123.87
追加距離	0.00	2.65	75.85	102.65	132.75	170.55
単 距 離	0.00	2.65	73.20	26.80	30.10	37.80
測 点	IP 51 No. 52		測点No. 1	測点No. 2	測点No. 3	測点No. 4 測点No. 5

横断図

S=1/100

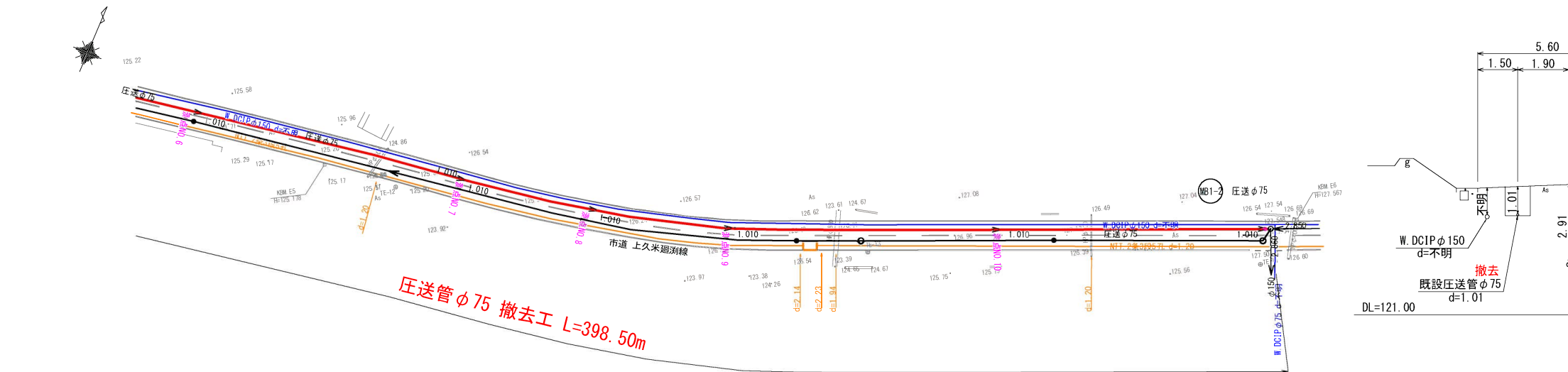


平面図

S=1/500

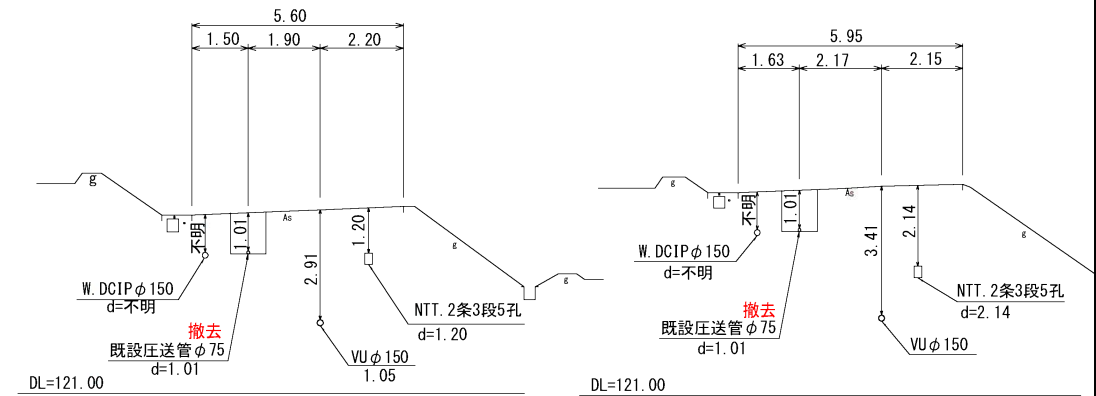
横断図

S=1/100

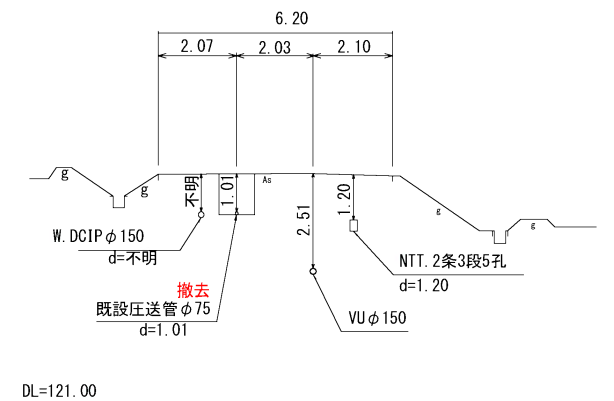


測点 S NO. 7
GH=125.73

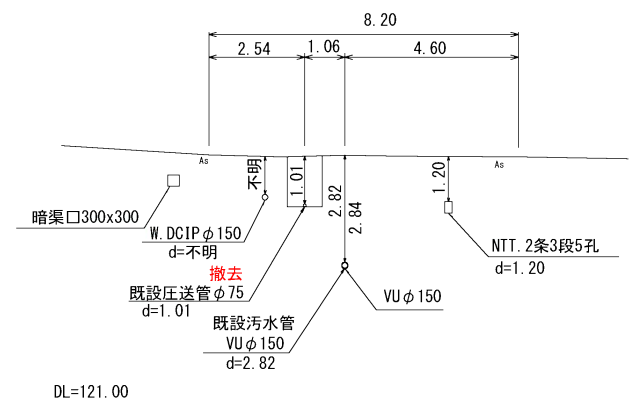
測点 S NO. 9
GH=126.43



測点 S NO. 10
GH=127.01

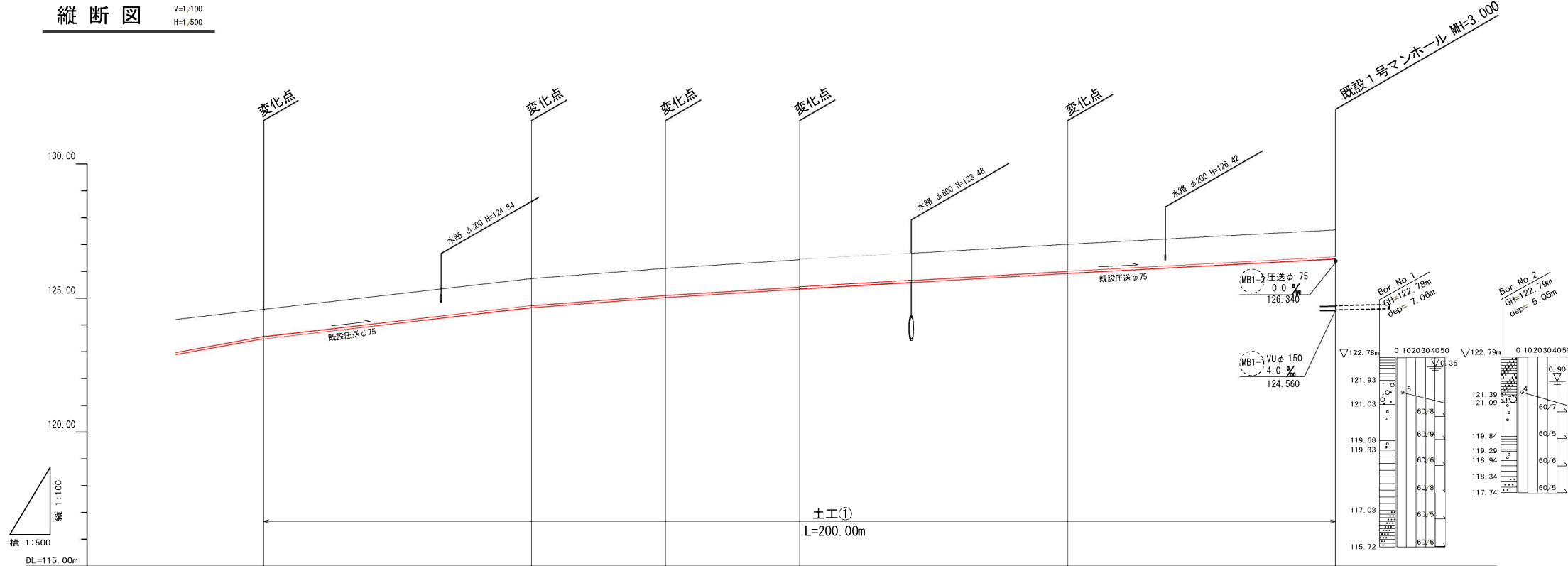


既設1号マンホール
GH=127.54

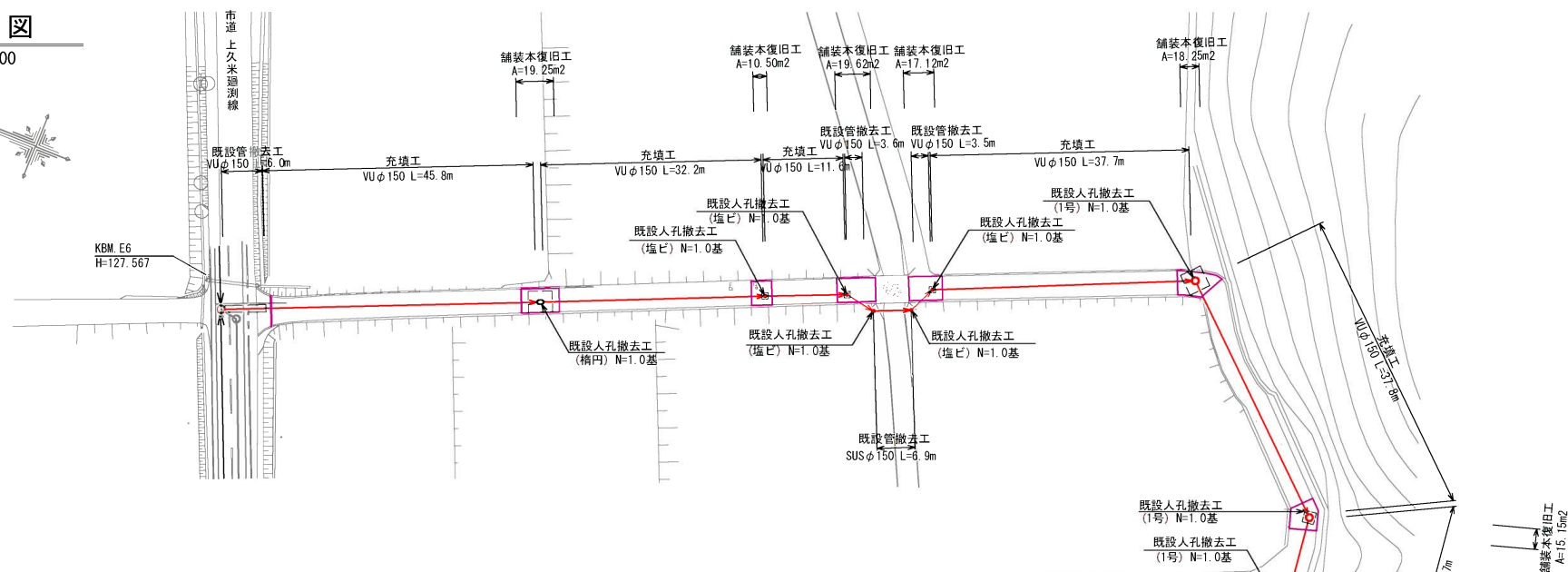
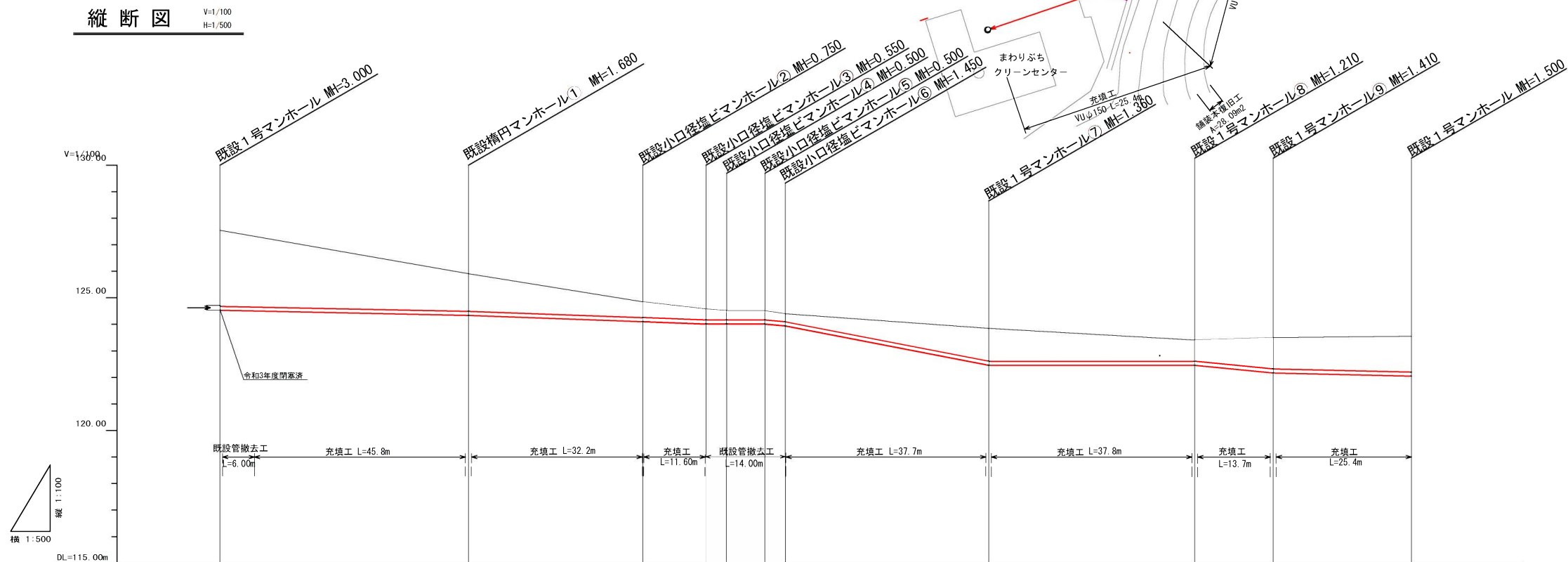


縦断図

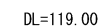
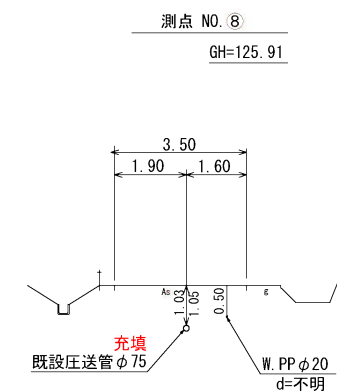
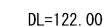
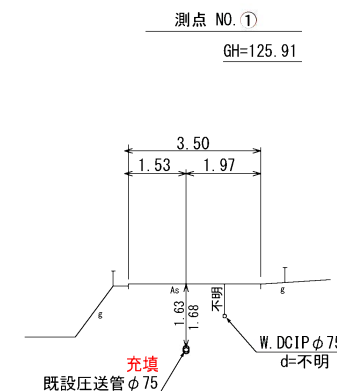
V=1/100
H=1/500



管 番 号						
管 径	VP φ 75					
土 被 り	1.01	1.01	1.01	1.01	1.01	1.01
管 底 高	123.490	124.640	125.020	125.340	125.920	126.450
掘 削 深	1.09	1.09	1.09	1.09	1.09	1.09
地 盤 高	124.58	125.73	126.11	126.43	127.01	127.54
追 加 距 離	201.15	251.15	276.15	301.15	351.15	401.15
単 距 離	0.00	50.00	25.00	25.00	50.00	1.15
測 点	測点No. 6	測点No. 7	測点No. 8	測点No. 9	測点No. 10	既設

$$S = 1/500$$
 $V = 1/100$ 

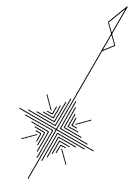
測 点	断面距離	追加距離	地面高	掘 削 深	埋 設 深	管 径	管 番 号
IP 51	0.00	0.00	127.54	3.01	124.530	2.85	
	46.90	46.90	125.91	1.63 1.68	124.280 124.230	1.47 1.52	
	32.90	79.80	124.85	0.75	124.100	0.59	
	11.90	91.70	124.58	0.55	124.030	0.39	
	3.90	95.60	124.52	0.50	124.020	0.34	
	7.20	102.80	124.51	0.50	124.010	0.34	
	3.80	106.60	124.42	0.48 1.45	123.940 122.970	0.32 1.29	
	38.40	145.00	123.85	1.34 1.36	122.510 122.490	1.18 1.20	
	38.90	183.90	123.41	1.19 1.21	122.220 122.200	1.03 1.05	
	14.80	198.70	123.50	1.39 1.41	122.110 122.090	1.23 1.25	
	26.50	225.20	123.55	1.50	122.050	1.34	

$$S=1/100$$


令和4年度 社会資本整備総合交付金事業			
畑・遍刈・池之内地区 処理場統合整備工事(5)			
加東市 池之内 地内			
図 面 名	平面図・縦断面図		図面番号
縮 尺	平面図 1/500 縦断面図 V=1/100	H=1/500	4 7
加 東 市			

平面図 (1/4)

S=1／500



①市道As車道

No.	底辺	高さ	面積
1	11.75	5.37	63.0975
2	11.75	4.99	58.6325
小計			121.7300
1/2			60.8650

①市道As車道
A=60.86m2

②市道As歩道

No.	底辺	高さ	面積
1	7.91	1.96	15.5036
2	7.91	2.19	17.3229
3	17.15	2.23	38.2445
4	17.15	2.07	35.5005
5	11.52	2.06	23.7312
6	11.55	2.03	23.4465
7	9.24	2.01	18.5724
8	9.24	1.91	17.6484
9	11.31	1.89	21.3759
10	11.31	1.99	22.5069
11	17.73	1.98	35.1054
12	17.73	1.97	34.9281
13	25.13	1.97	49.5061
14	25.13	1.80	45.2340
15	2.66	1.19	3.1654
16	2.66	1.38	3.6708
17	9.29	1.96	18.2084
18	9.29	1.93	17.9297
19	11.04	1.89	20.8656
20	11.04	2.04	22.5216
21	9.91	2.03	20.1173
22	9.91	1.99	19.7209
23	4.82	1.73	8.3386
24	4.82	1.89	9.1098
25	2.93	1.46	4.2778
26	2.93	1.52	4.4536
小計			551.0059
1/2			275.5029

④市道As歩道
A=56.11m2

④市道As歩道

No.	底辺	高さ	面積
27	5.68	2.80	15.9040
28	10.98	3.36	36.8928
29	12.06	2.49	30.0294
30	12.95	2.27	29.3965
小計			112.2227
1/2			56.1113

③市道As車道

3	8.10	3.19	25.8390
4	8.10	3.41	27.6210
5	8.25	3.47	28.6275
6	8.25	3.16	26.0700
7	10.04	3.60	36.1440
8	18.25	3.79	69.1675
9	45.00	3.54	159.3000
10	35.74	2.83	101.1442
小計			473.9120
1/2			236.9560

⑤市道As歩道

No.	底辺	高さ	面積
31	10.84	2.13	23.0892
32	17.49	2.12	37.0788
33	20.55	2.14	43.9770
34	20.38	2.11	43.0018
35	19.09	2.13	40.6617
36	11.38	2.13	24.2394
37	5.92	2.08	12.3136
38	6.15	2.07	12.7305
39	16.39	2.18	35.7302
40	18.26	2.13	38.8938
41	20.11	2.11	42.4321
42	22.36	2.11	47.1796
43	20.35	2.11	42.9385
44	18.52	2.11	39.0772
45	20.14	2.12	42.6968
46	20.04	2.13	42.6852
小計			901.3546
1/2			450.6773

No.	底辺	高さ	面積
47	19.57	2.13	41.6841
48	19.92	2.14	42.6288
49	16.20	2.15	34.8300
50	17.70	2.18	38.5860
51	15.83	2.18	34.5094
52	18.42	2.16	39.7872
53	11.24	1.93	21.6932
54	2.17	0.63	1.3671
55	2.38	0.90	2.1420
56	2.38	0.85	2.0230
57	5.48	1.88	10.3024
58	5.48	2.21	12.1108
59	10.53	2.82	29.6946
60	10.53	2.02	21.2706
小計			901.3546
1/2			450.6773

⑤市道As歩道
A=450.67m2

⑦市道As車道
A=213.31m2

⑦市道As車道

No.	底辺	高さ	面積
51	20.25	3.08	62.3700
52	20.25	3.20	64.8000
53	20.25	3.20	64.8000
54	20.25	3.18	64.3950
55	20.27	3.17	64.2559
56	20.27	3.18	64.4586
57	7.11	2.84	20.1924
58	7.11	2.86	20.3346
59	3.22	0.16	0.5152
60	3.21	0.16	0.5136
小計			426.6353
1/2			213.3176

舗装切断 (車道)

No.	延長
①	6.16
②	9.59
③	6.13
④	3.74
⑤	70.08
⑥	2.87
⑦	3.26
⑦	620.00
合計	721.83

舗装切断 (歩道)

No.	延長
①	2.08
②	2.22
③	3.65
④	2.08
合計	10.03

区画線 (中央線)

No.	延長
1.	4.96
2.	32.58
3.	512.41
合計	549.95

区画線 (路側線)

No.	延長
4.	605.24
合計	605.24

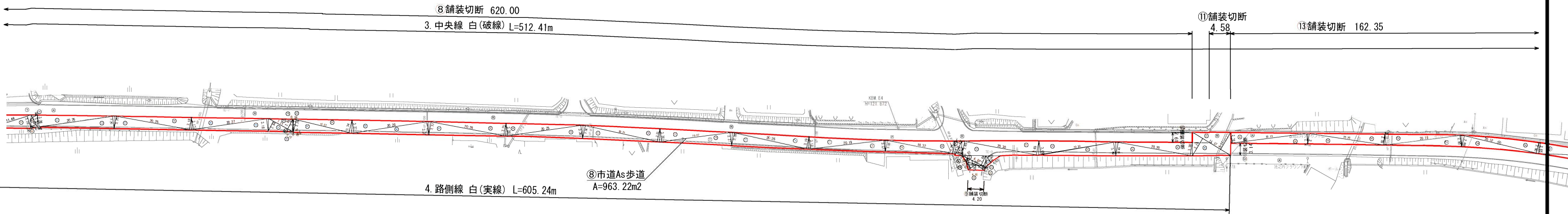
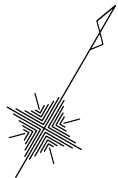
⑥市道As車道

No.	底辺	高さ	面積
11	14.44	3.25	46.9300
12	22.36	3.43	76.6948
13	14.59	3.28	47.8552
14	10.00	3.30	33.0000
15	9.16	3.11	28.4876
16	5.56	2.49	13.8444
17	20.34	3.42	69.5628
18	20.34	3.35	68.1390
19	6.19	2.94	18.1986
20	6.19	2.71	16.7749
21	15.02	3.06	45.9612
22	15.02	3.23	48.5146
23	20.11	3.27	65.7597
24	20.11	3.28	65.9608
25	15.13	3.18	48.1134
26	21.78	3.46	75.3588
27	25.97	3.50	90.8950
28	28.53	2.98	85.0194
29	22.46	3.09	69.4014
30	33.91	3.35	113.5985
31	40.00	3.32	132.8000
32	39.98	3.32	132.7336

No.	底辺	高さ	面積
33	41.28	3.22	132.9216
34	21.74	3.10	67.3940
35	3.16	0.52	1.6432
36	3.16	0.49	1.5484
37	20.08	2.89	58.0312
38	20.08	2.95	59.2360
39	23.32	2.92	68.0944
40	23.32	3.16	73.6912
41	3.37	0.49	1.6513
42	3.37	0.46	1.5502
43	0.52	0.20	0.1040
44	20.40	3.27	66.7080
45	20.40	3.31	67.5240
46	11.48	3.20	36.7360
47	11.48	3.26	37.4248
48	3.52	1.44	5.0688
49	1.66	0.30	0.4980
50	3.52	1.46	5.1392
小計			2078.5692
1/2			1039.2846

平面図

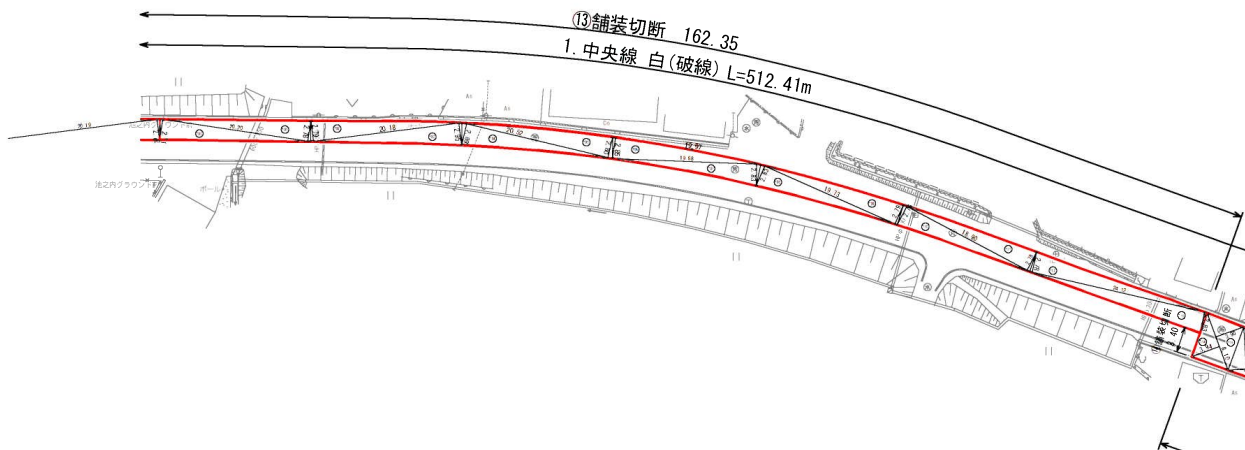
S=1/500



⑧市道As車道

No.	底辺	高さ	面積
61	0.21	0.13	0.0273
62	0.21	0.10	0.0210
63	15.57	3.29	51.2253
64	15.57	3.34	52.0038
65	20.28	3.37	68.3436
66	20.28	3.37	68.3436
67	20.28	3.37	68.3436
68	20.28	3.25	65.9100
69	20.25	3.26	66.0150
70	20.25	3.36	68.0400
71	20.31	3.36	68.2416
72	20.31	3.35	68.0385
73	19.07	3.36	64.0752
74	19.07	3.37	64.2659
75	20.25	3.38	68.4450
76	20.25	3.19	64.5975
77	20.19	3.18	64.2042
78	20.19	3.01	60.7719
79	18.32	3.00	54.9600
80	18.32	3.26	59.7232
81	4.08	1.59	6.4872

No.	底辺	高さ	面積
82	4.08	1.65	6.7320
83	20.30	3.69	74.9070
84	6.82	2.66	18.1412
85	4.83	2.24	10.8192
86	1.87	0.82	1.5334
87	5.29	0.93	4.9197
88	2.38	2.07	4.9266
89	4.20	1.49	6.2580
90	2.64	0.90	2.3760
91	20.30	3.69	74.9070
92	20.30	3.69	74.9070
93	20.30	3.49	70.8470
94	20.20	3.49	70.4980
95	20.20	3.38	68.2760
96	11.57	5.17	59.8169
97	11.57	5.11	59.1227
98	20.19	2.76	55.7244
99	20.19	2.72	54.9168
100	20.20	2.71	54.7420
小計			1926.4543
1/2			963.2271



⑨市道As車道

No.	底辺	高さ	面積
101	20.20	2.78	56.1560
102	20.18	2.79	56.3022
103	20.18	2.95	59.5310
104	20.52	2.89	59.3028
105	20.52	2.80	57.4560
106	19.97	2.85	56.9145
107	19.68	2.83	55.6944
108	19.73	2.83	55.8359
109	19.73	2.79	55.0467
110	18.90	2.76	52.1640
111	18.90	2.78	52.5420
112	24.12	2.78	67.0536
113	24.12	2.83	68.2596
114	8.10	3.94	31.9140
115	8.10	3.90	31.5900
116	15.00	5.57	83.5500
117	15.00	5.43	81.4500
118	6.16	0.90	5.5440
119	6.16	0.90	5.5440
120	6.56	2.73	17.9088
121	5.97	3.05	18.2085
122	14.03	5.74	80.5322
123	14.03	5.57	78.1471
124	20.77	5.44	112.9888
125	20.77	5.41	112.3657
126	19.14	5.38	103.9732
127	19.14	5.43	103.9302
128	6.32	1.79	11.3128

No.	底辺	高さ	面積
129	6.32	1.73	10.9336
130	20.59	5.77	118.8043
131	20.59	5.76	118.5984
132	20.83	5.77	120.1891
133	20.83	5.61	116.8563
134	17.74	5.60	99.3440
135	17.74	6.16	109.2784
136	12.45	5.65	70.3425
137	12.45	5.32	66.2340
138	8.91	4.46	39.7386
139	8.91	4.46	39.7386
140	3.17	1.16	3.6772
141	3.17	0.43	1.3631
142	4.31	2.11	9.0941
143	4.41	1.78	7.8498
144	4.41	1.95	8.5995
145	20.96	5.98	125.3408
146	20.96	5.98	125.3408
147	20.91	6.60	125.4600
148	20.91	5.84	122.1144
149	20.90	5.82	121.6380
150	20.90	5.87	122.6830
小計			3313.4365
1/2			1656.7182

⑨市道As車道

A=1656.71m2

⑩市道As車道

No.	底辺	高さ	面積
151	21.23	5.87	124.6201
152	21.23	5.88	124.8324
153	4.72	1.50	7.0800
154	1.87	0.16	0.2992
155	4.72	1.86	8.7792
156	0.69	0.34	0.2346
157	0.89	0.47	0.4183
158	0.77	0.39	0.3003
159	9.06	4.52	40.9512
160	9.06	5.21	47.2026
161	1.23	0.39	0.4797
162	6.95	1.94	13.4830
163	6.95	1.62	11.2590
小計			379.9396
1/2			189.9698

舗装切断(車道)

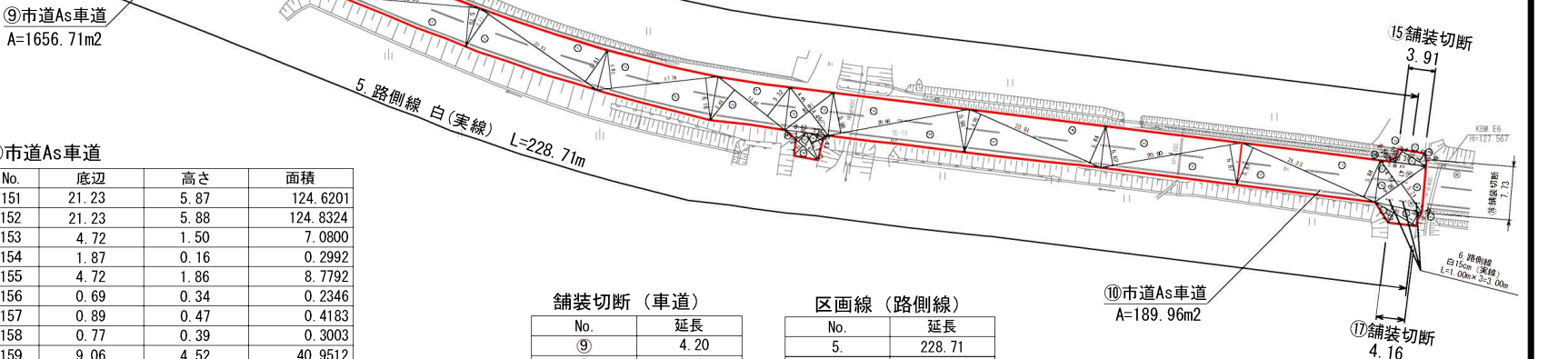
No.	延長
⑨	4.20
⑩	2.61
⑪	4.58
⑫	3.14
⑬	162.35
⑭	3.40
⑮	3.91
⑯	7.73
⑰	4.16
合計	196.08

区画線(路側線)

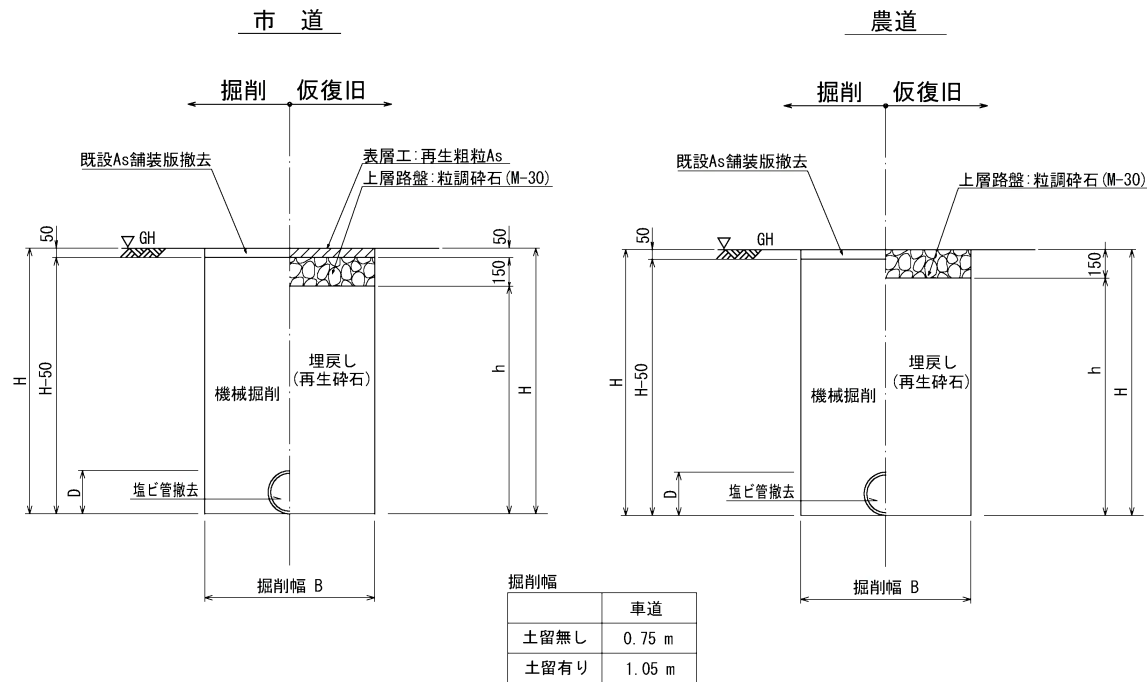
No.	延長
5.	228.71
合計	228.71

区画線(路側線)(破線)

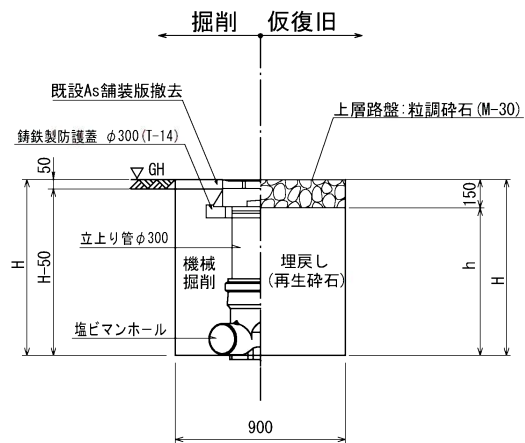
No.	延長
6.	3.00
合計	3.00



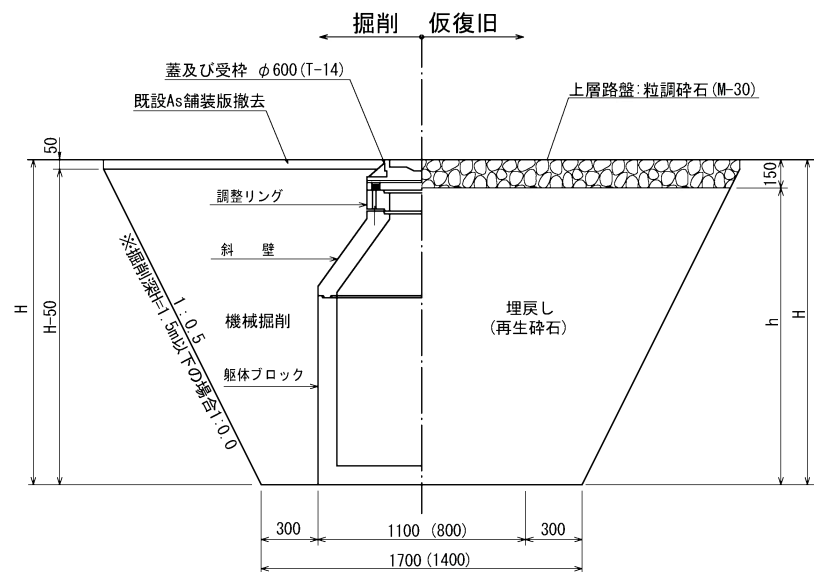
土工標準図 Non scale



塩ビマンホール

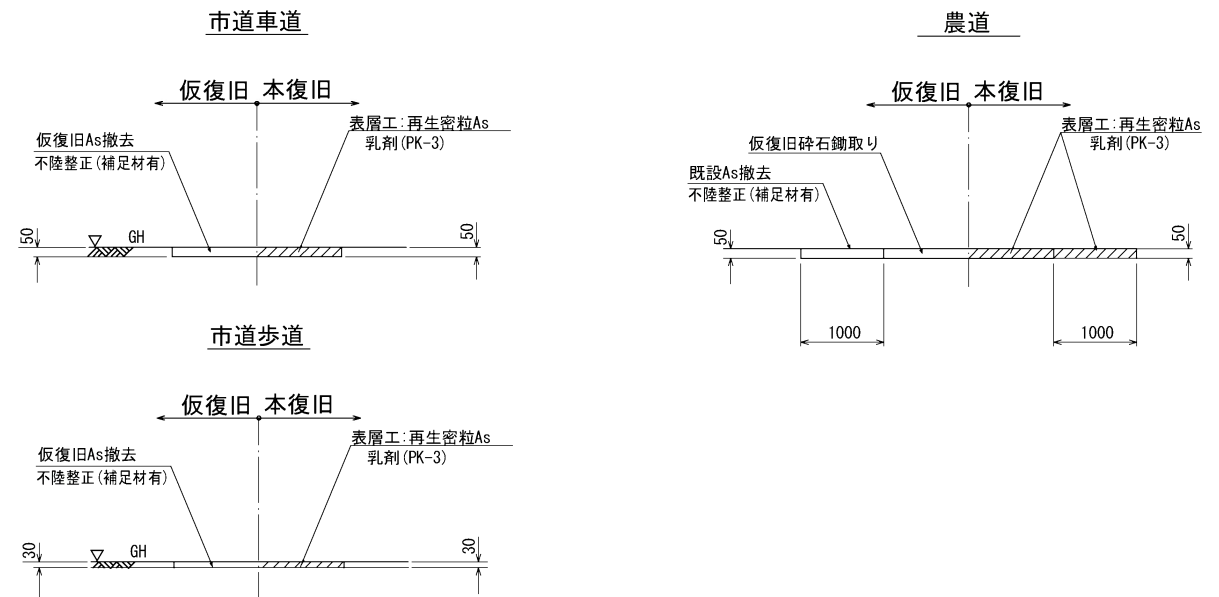


組立マンホール



※()内は楕円マンホール短辺側

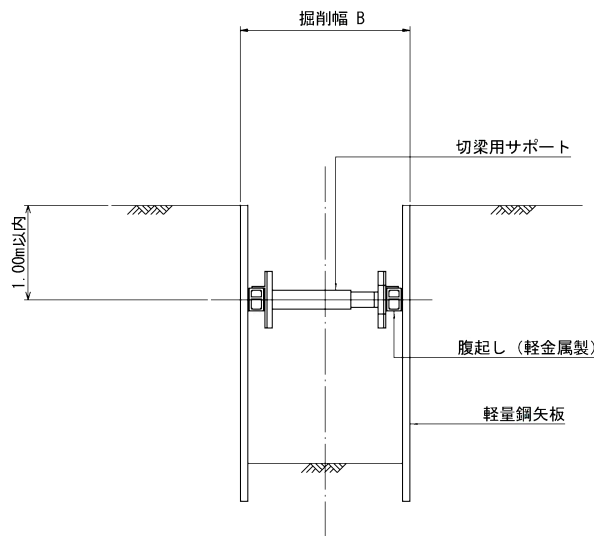
舗装工標準図 Non scale



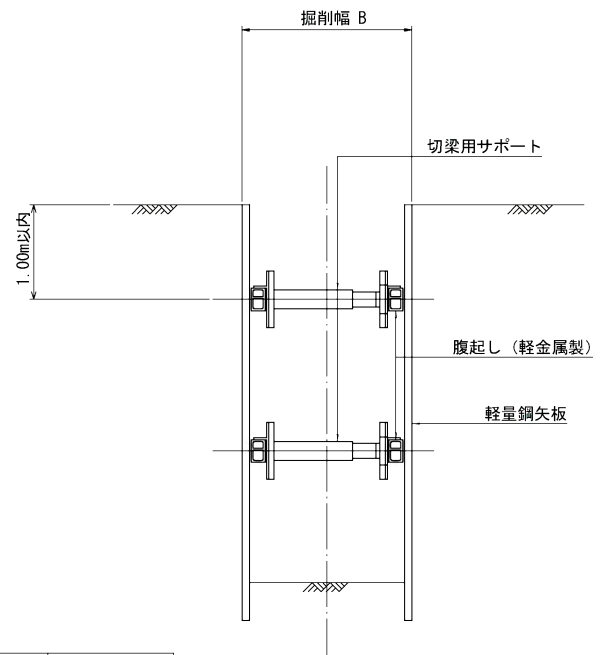
土留工標準図 Non scale

断面図

支保工1段



支保工2段



掘削深 m	軽量鋼矢板 m	支保工			摘要
		腹起し	切梁	段数	
1.51 ~ 1.80	2.00	アルミ製80×115	切梁用サポート	1	
1.81 ~ 2.00	2.50	〃	〃	1	
2.01 ~ 2.30	2.50	〃	〃	2	
2.31 ~ 2.80	3.00	〃	〃	2	
2.81 ~ 3.30	3.50	〃	〃	2	