

(分 線 数 量 計 算 書)

目 次

	頁
1. 総括表	1
2. 土工数量	4
3. 電線共同溝	67
4. 仮設数量	92

1. 数量総括表

1. 数量総括表

数量総括表 (1/2)

工 種		項 目	規 格	種 別	単 位	数 量	備 考
土 工	舗装切断工	車道部	(As厚=10cm)	土工	m	0.0	
		歩道部	(ILB厚=6cm)	土工	m	72.2	
		乗入部	(ILB厚=8cm)	土工	m	20.3	
		歩道部 (カー舗装)	(As厚=3cm)	土工	m	3.8	
	舗装撤去工	車道部	(As厚=10cm)	土工	m ²	0.0	
		歩道部	(ILB厚=6cm)	土工	m ²	27.0	
		乗入部	(ILB厚=8cm)	土工	m ²	5.7	
		歩道部 (カー舗装)	(As厚=3cm)	土工	m	1.2	
	ガラ処分工		インターロッキング`ブ`ロック	土工	m ³	1.9	
			As	土工	m ³	0.2	
	掘削工		地山	土工	m ³	27.6	
	埋戻・締固工		発生土	土工	m ³	4.2	
			再生砂	土工	m ³	5.2	
	残土処理工		発生土	土工	m ³	22.1	
舗 装 工	仮復旧工	車道部	仮復旧厚=53cm (As=3cm, RC=48cm)	舗装工	m ²	0.0	
		歩道部	仮復旧厚=78cm (As=3cm, RC=10cm, 凍上抑制層=65cm)	舗装工	m ²	27.2	
		乗入部-A	仮復旧厚=78cm (As=3cm, RC=15cm, 凍上抑制層=60cm)	舗装工	m ²	6.8	
		乗入部-B	仮復旧厚=28cm (As=4cm, RC=15cm, 凍上抑制層=59cm)	舗装工	m ²	0.0	
電線共同溝	管路材設置工	管路材設置工	ECVP管130(直管)	本体工	m	37.7	直管L=5.0m
			ECVP管φ130(曲管)	本体工	m	0.0	曲管L=1.0m(R=3.0m)
			ECVP管φ130(曲管)	本体工	m	9.9	曲管L=1.0m(R=5.0m)
			ECVP管φ130(曲管)	本体工	m	8.1	曲管L=1.0m(R=10.0m)
			ECVP管φ100(直管)	本体工	m	63.2	直管L=5.0m
			CCVP管φ100(曲管)	本体工	m	19.8	曲管L=1.25m(R=1.5m)
			CCVP管φ100(曲管)	本体工	m	0.0	曲管L=1.25m(R=3.0m)
			ECVP管φ100(曲管)	本体工	m	11.2	曲管L=1.0m(R=5.0m)
			ECVP管φ100(曲管)	本体工	m	25.4	曲管L=1.0m(R=10.0m)
			PV管φ75(直管)	本体工	m	123.6	直管L=5.0m
			PV管φ75(曲管)	本体工	m	0.0	曲管L=1.0m(R=3.0m)
			PV管φ75(曲管)	本体工	m	35.6	曲管L=1.0m(R=5.0m)
			PV管φ75(曲管)	本体工	m	24.5	曲管L=1.0m(R=10.0m)
			FEPφ100	本体工	m	8.6	
			FEPφ50	本体工	m	9.4	
		直線継手取付工	ECVP・CCVP管φ100用	本体工	個	18	
		引込継手取付工	分岐管φ150×75	本体工	個	11	
			V管P継手φ75用	本体工	個	11	(曲管R=1.0m管分含む)
			分散継手φ75用	本体工	個	15	
		管枕設置工	φ130用	本体工	個	37	
			φ100用	本体工	個	77	
			φ75用	本体工	個	221	
		管路埋設標識シート	幅150mm	本体工	m	6.6	折り込み含まない
			幅300mm	本体工	m	34.2	折り込み含まない
			幅400mm	本体工	m	13.9	折り込み含まない
			幅600mm	本体工	m	3.4	折り込み含まない
		滑剤	1kg/缶	本体工	缶	3	
		接着剤	500g/缶	本体工	缶	2	

数量総括表 (2/2)

工 種		項 目	規 格	種 別	単位	数 量	備 考
仮 設 工	山留工(管路部) 管路10m当り数量(全土留め)	腹起し	アルミ製 70～80×115～130	仮設工	本	8	2m物
			アルミ製 70～80×115～130	仮設工	本	8	3m物
		切梁	パイプサポート(鋼製)φ48.6	仮設工	本	10	
		軽量鋼矢板	軽量鋼矢板Ⅰ型 t=5mm (管路部)	仮設工	m	20.0	1.5m以上全土留め適用
				仮設工	t	2.1	
	山留工延長			仮設工	m	23.7	
	山留工(管路部) 管路10m当り数量(1/2土留め)	腹起し	アルミ製 70～80×115～130	仮設工	本	4	2m物
			アルミ製 70～80×115～130	仮設工	本	4	3m物
		切梁	パイプサポート(鋼製)φ48.6	仮設工	本	5	
		軽量鋼矢板	軽量鋼矢板Ⅰ型 t=5mm (管路部)	仮設工	m	10.0	1.5m未満1/2土留め適用
				仮設工	t	1.0	
	山留工延長			仮設工	m	3.4	

2. 土 工 数 量

2-2. 管 路 部 土 工

2. 土 工

2-1. 土 工 集 計 表

項 目	規格	種別	単位	区間	西側	東側	合計
舗装切断工	車道部 (As=10cm)	土工	m	管路部			
	歩道部 (インターロッキングブロック=6cm)	土工	m	管路部	72.164		72.164
	乗入部 (インターロッキングブロック=8cm)	土工	m	管路部	20.254		20.254
	歩道部 (カー舗装) (As=3cm)	土工	m	管路部	3.792		3.792
舗装撤去工	車道部 (As=10cm)	土工	m2	管路部			
	歩道部 (インターロッキングブロック=6cm)	土工	m2	管路部	27.018		27.018
	乗入部 (インターロッキングブロック=8cm)	土工	m2	管路部	5.748		5.748
	歩道部 (カー舗装) (As=3cm)	土工	m2	管路部	1.248		1.248
ガラ処分工	インターロッキングブロック	土工	m3	管路部	1.936		1.936
	As	土工	m3	管路部	0.236		0.236
掘削工		土工	m3	管路部	27.567		27.567
埋戻 ・締固工	発生土	土工	m3	管路部	4.184		4.184
	再生砂				5.180		5.180
残土処理工		土工	m3	管路部	22.118		22.118
仮復旧工	車道部 (As=3cm, RC=48cm)	土工	m2	管路部			
	歩道部 (As=3cm, RC=10cm, 凍上抑制層=65cm)	土工	m2	管路部	27.170		27.170
	乗入部-A (As=3cm, RC=15cm, 凍上抑制層=60cm)	土工	m2	管路部	6.844		6.844
	乗入部-B (As=4cm, RC=15cm, 凍上抑制層=59cm)	土工	m2	管路部			

(1) 管路部土工計算書

区 間	延長		舗装切断工 (m)				舗装撤去工 (m2)				ガラ処分工		掘削工	埋戻・締固工 (発生土)	埋戻・締固工 (砂)	残土処理工	仮復旧工 (m2)			
			車道部	歩道部	乗入部	歩道カラー舗装	車道部	歩道部	乗入部	歩道カラー舗装	ILB	As					車道部 t=53cm	歩道部 t=78cm	乗入部A t=78cm	乗入部B t=78cm
			As=10cm	ILB=6cm	ILB=8cm	As=3cm	As=10cm	ILB=6cm	ILB=8cm	As=3cm	(m3)	(m3)					As=5, RC=48	As=3, RC=10 凍上抑制層=65	As=3, RC=15 凍上抑制層=60	As=4, RC=15 凍上抑制層=59
西側 引込																				
Aタイプ 歩道部 DP=0. 30	5. 904	単位数量		2. 000				0. 658			0. 039		0. 233		0. 091	0. 233		0. 658		
		延長×単位数量		11. 808				3. 885			0. 230		1. 376		0. 537	1. 376		3. 885		
Aタイプ 歩道部 DP=0. 50	15. 078	単位数量		2. 000				0. 658			0. 039		0. 365		0. 091	0. 365		0. 658		
		延長×単位数量		30. 156				9. 921			0. 588		5. 503		1. 372	5. 503		9. 921		
Aタイプ 歩道部 DP=0. 65	5. 104	単位数量		2. 000				0. 658			0. 039		0. 463		0. 091	0. 463		0. 658		
		延長×単位数量		10. 208				3. 358			0. 199		2. 363		0. 464	2. 363		3. 358		
Aタイプ カラー舗装部 DP=0. 80	1. 896	単位数量				2. 000				0. 658		0. 020	0. 582		0. 091	0. 582		0. 658		
		延長×単位数量				3. 792				1. 248		0. 038	1. 103		0. 173	1. 103		1. 248		
Aタイプ 乗入部-A DP=0. 30	3. 962	単位数量			2. 000			0. 658			0. 053		0. 220		0. 091	0. 220			0. 658	
		延長×単位数量			7. 924			2. 607			0. 210		0. 872		0. 361	0. 872			2. 607	
Aタイプ 乗入部-A DP=0. 50	2. 257	単位数量																		
		延長×単位数量																		
Bタイプ 歩道部 DP=0. 30	2. 113	単位数量		2. 000				0. 514			0. 031		0. 182		0. 074	0. 182		0. 514		
		延長×単位数量		4. 226				1. 086			0. 066		0. 385		0. 156	0. 385		1. 086		
Bタイプ 歩道部 DP=1. 50	4. 522	単位数量		2. 000				0. 514			0. 031		0. 799	0. 344	0. 074	0. 417		0. 514		
		延長×単位数量		9. 044				2. 324			0. 140		3. 613	1. 556	0. 335	1. 886		2. 324		
小計				65. 442	7. 924	3. 792		20. 574	2. 607	1. 248	1. 433	0. 038	15. 215	1. 556	3. 398	13. 488		21. 822	2. 607	
西側 連系																				
念場187号柱・新設柱 Dタイプ 乗入部-A	1. 883	単位数量			2. 000			1. 093			0. 087		0. 912		0. 138	0. 912		1. 093		
		延長×単位数量			3. 766			2. 058			0. 164		1. 717		0. 260	1. 717		2. 058		
念場387号柱 Eタイプ 歩道部	3. 361	単位数量		2. 000				0. 979				0. 059	1. 269		0. 277	1. 030		0. 979		
		延長×単位数量		6. 722				3. 290				0. 198	4. 265		0. 931	3. 462		3. 290		
先行管（西-6～） Fタイプ 乗入部-A	1. 450	単位数量			2. 000			0. 756			0. 060		1. 108	0. 469	0. 089	0. 587			0. 756	
		延長×単位数量			2. 900			1. 096			0. 087		1. 607	0. 680	0. 129	0. 851			1. 096	
先行管（西-7～） Gタイプ 乗入部-A	2. 832	単位数量			2. 000				1. 109		0. 089		1. 682	0. 688	0. 163	0. 918			1. 109	
		延長×単位数量			5. 664				3. 141		0. 252		4. 763	1. 948	0. 462	2. 600			3. 141	
小計				6. 722	12. 330			6. 444	3. 141		0. 503	0. 198	12. 352	2. 628	1. 782	8. 630		5. 348	4. 237	
合計				72. 164	20. 254	3. 792		27. 018	5. 748	1. 248	1. 936	0. 236	27. 567	4. 184	5. 180	22. 118		27. 170	6. 844	

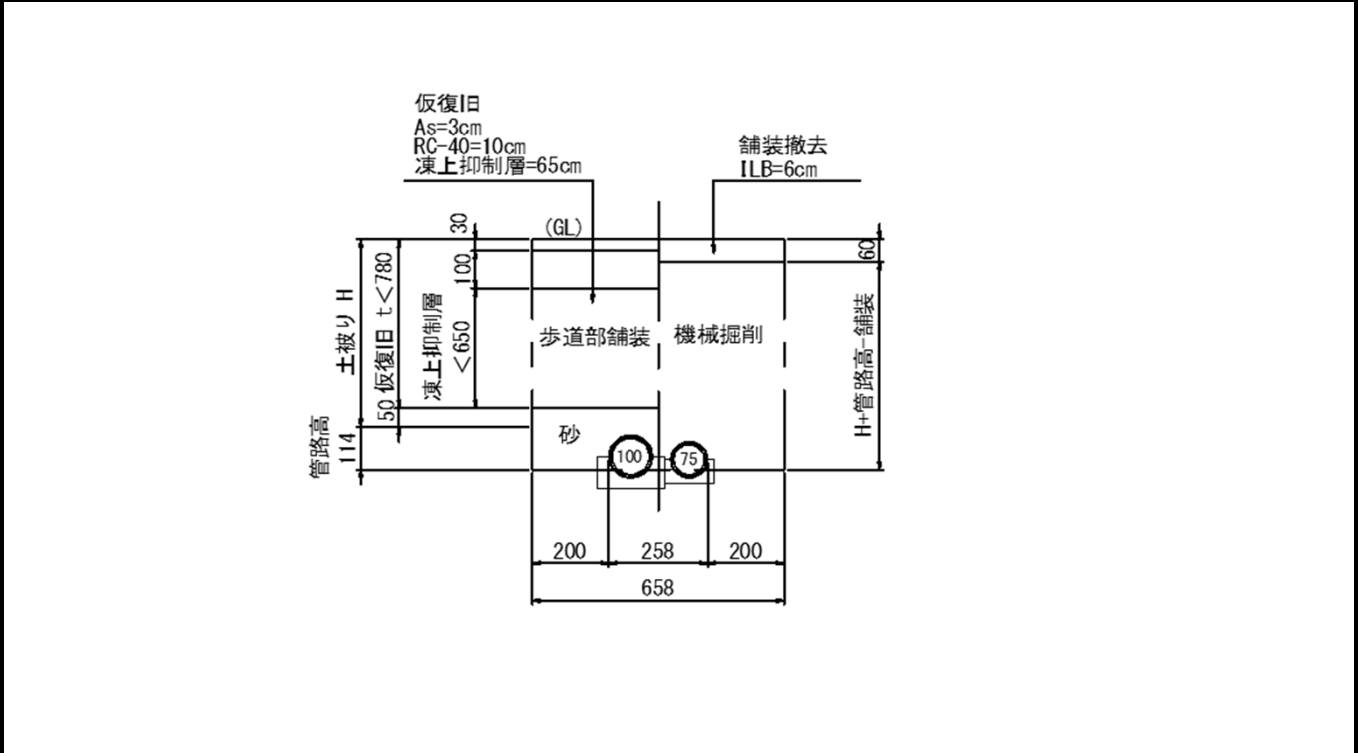
西側 引込管

引込No.	引込管	Aタイプ						Bタイプ		掘削長 (m)	DP (m)	土工断面 タイプ	
		歩道部			カー舗装	乗入部		歩道部					
		DP=0.30	DP=0.50	DP=0.65	DP=0.80	DP=0.30	DP=0.50	DP=0.30	DP=1.50				
E1 T1	E : φ100x1d T, C : φ75x1d			3.585						歩道部	3.585	0.650	A
E2 T2	E : φ100x1d T, C : φ75x1d			1.519						歩道部	1.519	0.650	A
E3 T3	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)	2.088								歩道部	2.088	0.300	A
E4 T4	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)					2.114				乗入部-A	2.114	0.300	A
E5 T5	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)	1.990								歩道部	1.990	0.300	A
E6 T6	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)		1.695							歩道部	1.695	0.500	A
E7 T7	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)		2.859							歩道部	2.859	0.500	A
E8 T8	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)		3.751							歩道部	3.751	0.500	A
E9 T9	E : φ100x1d T, C : φ75x1d		3.300							歩道部	3.300	0.500	A
E10	E : φ100x1d								4.522	歩道部	4.522	1.500	B
E11	E : φ100x1d							2.113		歩道部	2.113	0.300	B
E12 T10	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)						2.257			乗入部-A	2.257	0.500	A
E13 T11	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)		1.605							歩道部	1.605	0.500	A
E14 T12	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)		1.868							歩道部	1.868	0.500	A
E15 T13	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)					1.848				乗入部-A	1.848	0.300	A
E16 T14	E : φ100x1d T, C : φ75x1d (FA)	1.826								歩道部	1.826	0.300	A
E17 T15	E : φ100x1d T, C : φ75x1d				1.896					歩道部 カー舗装	1.896	0.800	A
合計		5.904	15.078	5.104	1.896	3.962	2.257	2.113	4.522				

西側 連系管

連系										掘削長 (m)		DP (m)	土工断面 タイプ
念場187号柱 新設柱 西-3～	E : ϕ 100x2d T, C : ϕ 75x3d									乗入部-A	1. 883	0. 800	D
念場387号柱 西-4～	E : ϕ 130x2d, ϕ 100x1d T, C : ϕ 75x4d									歩道部	3. 361	1. 050	E
先行管 西-6～	T, C : ϕ 75x3d									乗入部-A	4. 513	1. 450	F
先行管 西-7～	E : ϕ 130x2d T, C : ϕ 75x3d									乗入部-A	2. 832	1. 450	G

引込 Aタイプ (歩道部 DP=0.30)



土被り	=	0.300	m	歩道部
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	0.414	m	
表層壊し	=	0.060	m	
掘削深さ	=	0.354	m	
管路幅	=	0.258	m	
掘削幅	=	0.658	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

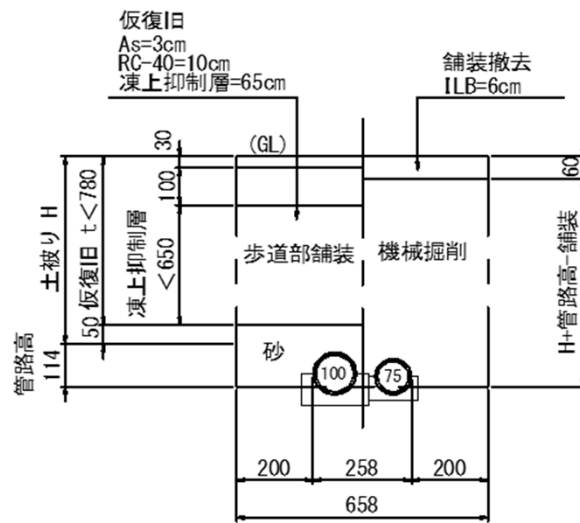
1.0 m

工種・名称	算 定 式	数 量
-------	-------	-----

舗装切断工 歩道部	1.000 × 2	=	2.000 m
舗装撤去工 歩道部	0.658 × 1.000	=	0.658 m ²
ガラ処分工	0.658 × 0.060 × 1.000	=	0.039 m ³
掘削工	0.658 × 0.354 × 1.000	=	0.233 m ³

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.658 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.658 \times 0.164 \times 1.000 - 0.017 =$	0.091 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 1 \times 1.000 = 0.007$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.017$	
残土処理工	$0.233 - / 0.9 =$	0.233 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.658 \times 1.000 =$	0.658 m2

引込 Aタイプ (歩道部 DP=0.50)



土被り	=	0.500	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	0.614	m	
表層壊し	=	0.060	m	歩道部
掘削深さ	=	0.554	m	
管路幅	=	0.258	m	
掘削幅	=	0.658	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

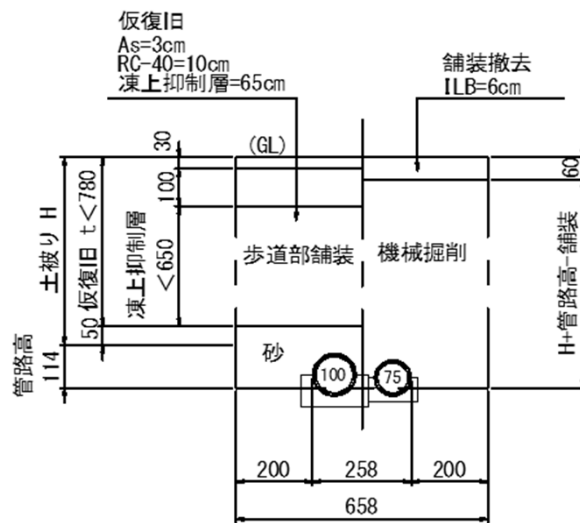
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 歩道部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 歩道部	0.658×1.000	= 0.658 m2
ガラ処分工	$0.658 \times 0.060 \times 1.000$	= 0.039 m3
掘削工	$0.658 \times 0.554 \times 1.000$	= 0.365 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.658 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.658 \times 0.164 \times 1.000 - 0.017 =$	0.091 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 1 \times 1.000 = 0.007$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$= 0.017$	
残土処理工	$0.365 - / 0.9 =$	0.365 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.658 \times 1.000 =$	0.658 m2

引込 Aタイプ (歩道部 DP=0.65)



土被り	=	0.650	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	0.764	m	
表層壊し	=	0.060	m	歩道部
掘削深さ	=	0.704	m	
管路幅	=	0.258	m	
掘削幅	=	0.658	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

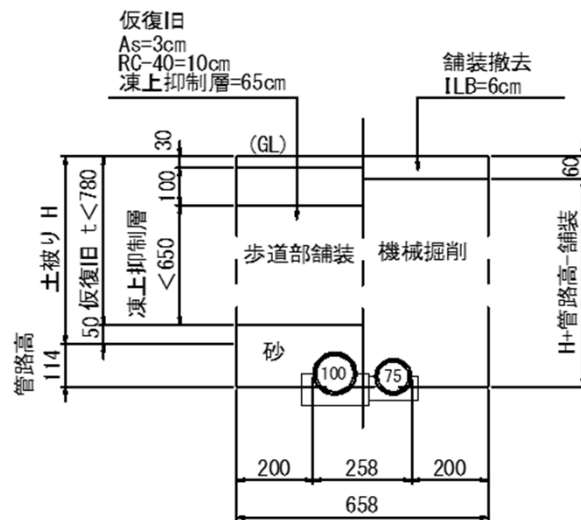
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 歩道部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 歩道部	0.658×1.000	= 0.658 m2
ガラ処分工	$0.658 \times 0.060 \times 1.000$	= 0.039 m3
掘削工	$0.658 \times 0.704 \times 1.000$	= 0.463 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.658 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.658 \times 0.164 \times 1.000 - 0.017 =$	0.091 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 1 \times 1.000 = 0.007$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.017$	
残土処理工	$0.463 - / 0.9 =$	0.463 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.658 \times 1.000 =$	0.658 m2

引込 Aタイプ (歩道部 DP=0.75)



土被り	=	0.750	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	0.864	m	
表層壊し	=	0.060	m	歩道部
掘削深さ	=	0.804	m	
管路幅	=	0.258	m	
掘削幅	=	0.658	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

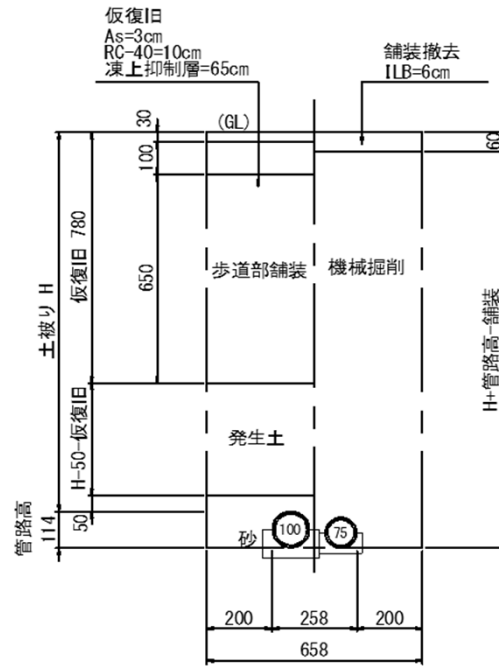
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 歩道部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 歩道部	0.658×1.000	= 0.658 m2
ガラ処分工	$0.658 \times 0.060 \times 1.000$	= 0.039 m3
掘削工	$0.658 \times 0.804 \times 1.000$	= 0.529 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.658 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.658 \times 0.164 \times 1.000 - 0.017 =$	0.091 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 1 \times 1.000 = 0.007$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.017$	
残土処理工	$0.529 - / 0.9 =$	0.529 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.658 \times 1.000 =$	0.658 m2

引込 Aタイプ (歩道部 DP=0.95)



土被り	=	0.950	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	1.064	m	
表層壊し	=	0.060	m	歩道部
掘削深さ	=	1.004	m	
管路幅	=	0.258	m	
掘削幅	=	0.658	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

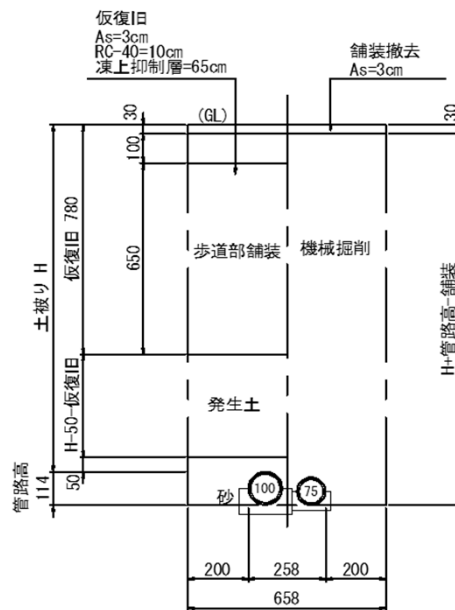
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 歩道部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 歩道部	0.658×1.000	= 0.658 m2
ガラ処分工	$0.658 \times 0.060 \times 1.000$	= 0.039 m3
掘削工	$0.658 \times 1.004 \times 1.000$	= 0.661 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.658 \times 0.120 \times 1.000 =$	0.079 m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.658 \times 0.164 \times 1.000 - 0.017 =$	0.091 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 1 \times 1.000 = 0.007$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.017$	
残土処理工	$0.661 - 0.079 / 0.9 =$	0.573 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.658 \times 1.000 =$	0.658 m2

引込 Aタイプ (カラー舗装 DP=0.80)



土被り	=	0.800	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	0.914	m	
表層壊し	=	0.030	m	カラー舗装
掘削深さ	=	0.884	m	
管路幅	=	0.258	m	
掘削幅	=	0.658	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

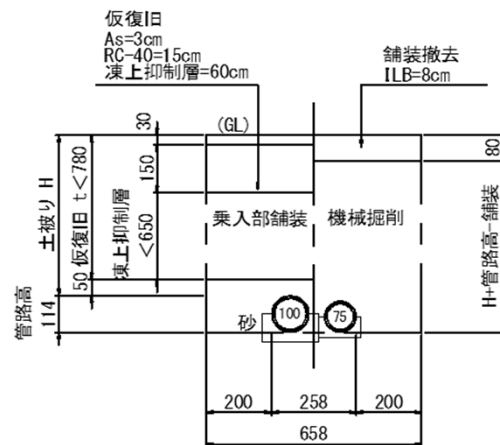
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 カラー舗装	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 カラー舗装	0.658×1.000	= 0.658 m2
ガラ処分工	$0.658 \times 0.030 \times 1.000$	= 0.020 m3
掘削工	$0.658 \times 0.884 \times 1.000$	= 0.582 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.658 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.658 \times 0.164 \times 1.000 - 0.017 =$	0.091 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 1 \times 1.000 = 0.007$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.017$	
残土処理工	$0.582 - / 0.9 =$	0.582 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.658 \times 1.000 =$	0.658 m2

引込 Aタイプ (乗入部 DP=0.30)



土被り	=	0.300	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	0.414	m	
表層壊し	=	0.080	m	乗入部
掘削深さ	=	0.334	m	
管路幅	=	0.258	m	
掘削幅	=	0.658	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

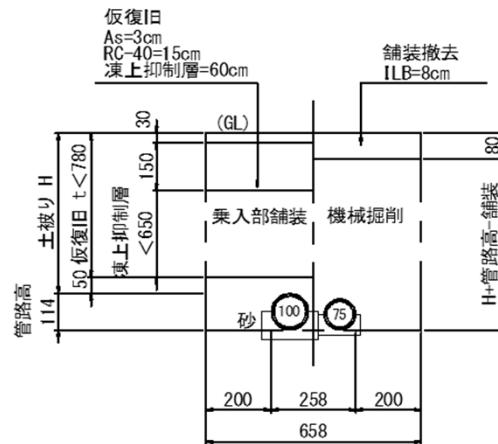
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 乗入部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 乗入部	0.658×1.000	= 0.658 m2
ガラ処分工	$0.658 \times 0.080 \times 1.000$	= 0.053 m3
掘削工	$0.658 \times 0.334 \times 1.000$	= 0.220 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.658 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.658 \times 0.164 \times 1.000 - 0.017 =$	0.091 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 1 \times 1.000 = 0.007$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.017$	
残土処理工	$0.220 - / 0.9 =$	0.220 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.658 \times 1.000 =$	0.658 m2

引込 Aタイプ (乗入部 DP=0.50)



土被り	=	0.500	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	0.614	m	
表層壊し	=	0.080	m	乗入部
掘削深さ	=	0.534	m	
管路幅	=	0.258	m	
掘削幅	=	0.658	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

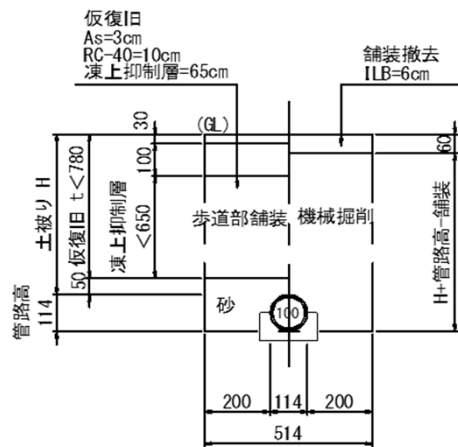
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 乗入部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 乗入部	0.658×1.000	= 0.658 m2
ガラ処分工	$0.658 \times 0.080 \times 1.000$	= 0.053 m3
掘削工	$0.658 \times 0.534 \times 1.000$	= 0.351 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.658 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.658 \times 0.164 \times 1.000 - 0.017 =$	0.091 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 1 \times 1.000 = 0.007$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$= 0.017$	
残土処理工	$0.351 - / 0.9 =$	0.351 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.658 \times 1.000 =$	0.658 m2

引込 Bタイプ (歩道部 DP=0.30)



土被り	=	0.300	m
管路高さ	=	0.114	m
床付け深さ	=	0.414	m
表層壊し	=	0.060	m
掘削深さ	=	0.354	m
管路幅	=	0.114	m
掘削幅	=	0.514	m
仮復旧厚	=	0.780	m

歩道部

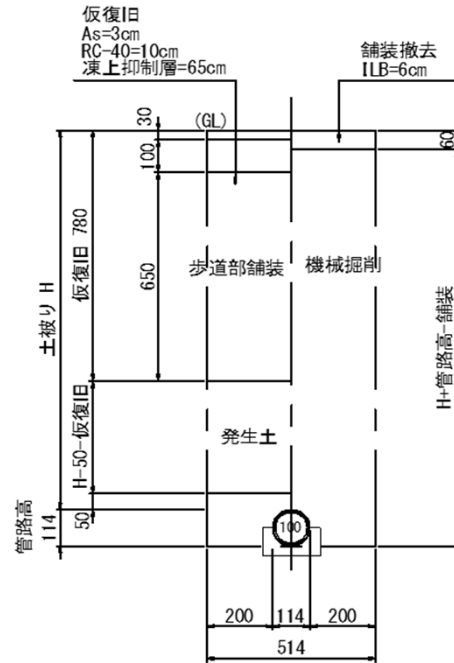
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 歩道部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 歩道部	0.514×1.000	= 0.514 m2
ガラ処分工	$0.514 \times 0.060 \times 1.000$	= 0.031 m3
掘削工	$0.514 \times 0.354 \times 1.000$	= 0.182 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.514 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.514 \times 0.164 \times 1.000 - 0.010 =$	0.074 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.010$	
残土処理工	$0.182 - / 0.9 =$	0.182 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.514 \times 1.000 =$	0.514 m2

引込 Bタイプ (歩道部 DP=1.05)



土被り	=	1.050	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	1.164	m	
表層壊し	=	0.060	m	歩道部
掘削深さ	=	1.104	m	
管路幅	=	0.114	m	
掘削幅	=	0.514	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

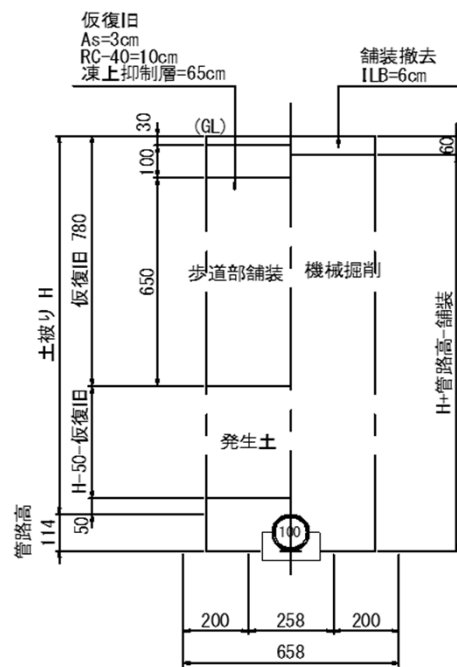
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 歩道部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 歩道部	0.514×1.000	= 0.514 m2
ガラ処分工	$0.514 \times 0.060 \times 1.000$	= 0.031 m3
掘削工	$0.514 \times 1.104 \times 1.000$	= 0.567 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.514 \times 0.220 \times 1.000 =$	0.113 m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.514 \times 0.164 \times 1.000 - 0.010 =$	0.074 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.010$	
残土処理工	$0.567 - 0.113 / 0.9 =$	0.441 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.514 \times 1.000 =$	0.514 m2

引込 Bタイプ (歩道部 DP=1.50)



土被り	=	1.500	m
管路高さ	=	0.114	m
床付け深さ	=	1.614	m
表層壊し	=	0.060	m
掘削深さ	=	1.554	m
管路幅	=	0.114	m
掘削幅	=	0.514	m
仮復旧厚	=	0.780	m

歩道部

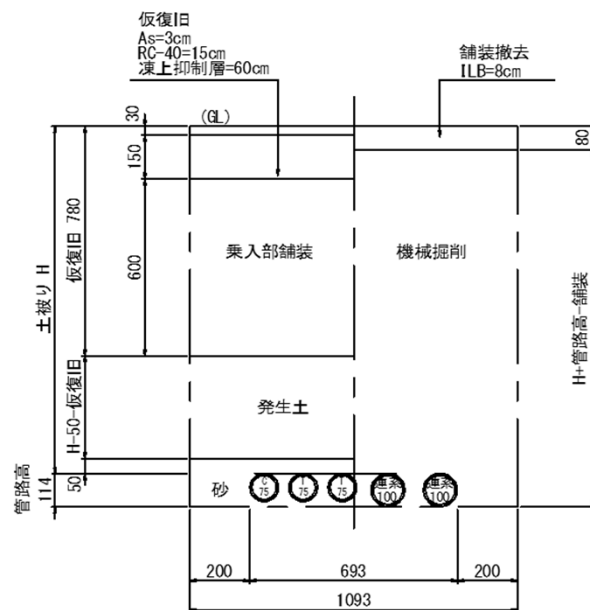
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	130	0.013

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 歩道部	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 歩道部	0.514×1.000	= 0.514 m2
ガラ処分工	$0.514 \times 0.060 \times 1.000$	= 0.031 m3
掘削工	$0.514 \times 1.554 \times 1.000$	= 0.799 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.514 \times 0.670 \times 1.000 =$	0.344 m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.514 \times 0.164 \times 1.000 - 0.010 =$	0.074 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.013 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.010$	
残土処理工	$0.799 - 0.344 / 0.9 =$	0.417 m3
仮復旧工 As舗装 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.514 \times 1.000 =$	0.514 m2

連系 念場187号柱・新設柱（西-3～）Dタイプ（乗入部-A DP=0.80）



平均土被り	=	0.800	m	
管路高さ	=	0.114	m	
床付け深さ	=	0.914	m	
表層壊し	=	0.080	m	乗入部-A
掘削深さ	=	0.834	m	
管路幅	=	0.693	m	
掘削幅	=	1.093	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

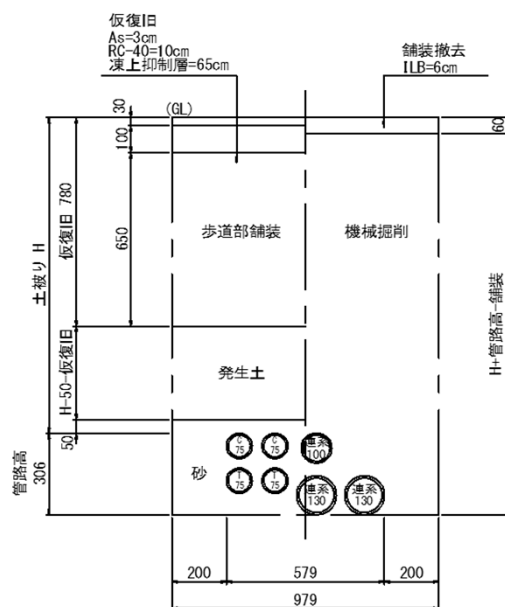
呼び径	外径 (mm)	面積 (m ²)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
LFP80	103	0.008

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 乗入部-A	1.000×2	$= 2.000 \text{ m}$
舗装撤去工 乗入部-A	1.093×1.000	$= 1.093 \text{ m}^2$
ガラ処分工	$1.093 \times 0.080 \times 1.000$	$= 0.087 \text{ m}^3$
掘削工	$1.093 \times 0.834 \times 1.000$	$= 0.912 \text{ m}^3$

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$1.093 \times 0.000 \times 1.000 =$	m3
埋戻・締固工 (砂)	$1.093 \times 0.164 \times 1.000 - 0.041 =$	0.138 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 2 \times 1.000 = 0.020$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 3 \times 1.000 = 0.021$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ LFP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.041$	
残土処理工	$0.912 - / 0.9 =$	0.912 m3
仮復旧工 乗入部-A As= 3 cm 碎石= 75 cm	$1.093 \times 1.000 =$	1.093 m2

連系 念場387号柱（西-4～）Eタイプ（歩道部 DP=1.05）



平均土被り	=	1.050	m	
管路高さ	=	0.306	m	
床付け深さ	=	1.356	m	
表層壊し	=	0.060	m	歩道部
掘削深さ	=	1.296	m	
管路幅	=	0.579	m	
掘削幅	=	0.979	m	
仮復旧厚	=	0.780	m	

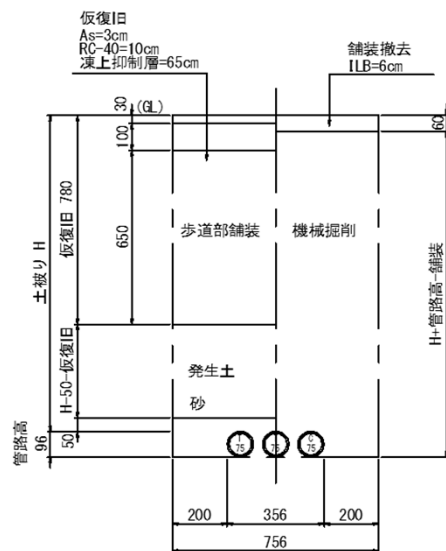
呼び径	外径 (mm)	面積 (m ²)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
LFP80	103	0.008

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 歩道部	1.000×2	$= 2.000 \text{ m}$
舗装撤去工 歩道部	0.979×1.000	$= 0.979 \text{ m}^2$
ガラ処分工	$0.979 \times 0.060 \times 1.000$	$= 0.059 \text{ m}^3$
掘削工	$0.979 \times 1.296 \times 1.000$	$= 1.269 \text{ m}^3$

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.979 \times 0.220 \times 1.000 =$	0.215 m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.979 \times 0.356 \times 1.000 - 0.072 =$	0.277 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times 2 \times 1.000 = 0.034$	
	$\phi 100 : 0.010 \times 1 \times 1.000 = 0.010$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 4 \times 1.000 = 0.028$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ LFP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.072$	
残土処理工	$1.269 - 0.215 / 0.9 =$	1.030 m3
仮復旧工 歩道部 As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.979 \times 1.000 =$	0.979 m2

連系 先行管（西-6～）Fタイプ（乗入部-A DP=1.45）



平均土被り	=	1.450	m
管路高さ	=	0.096	m
床付け深さ	=	1.546	m
表層壊し	=	0.080	m
掘削深さ	=	1.466	m
管路幅	=	0.356	m
掘削幅	=	0.756	m
仮復旧厚	=	0.780	m

乗入部-A

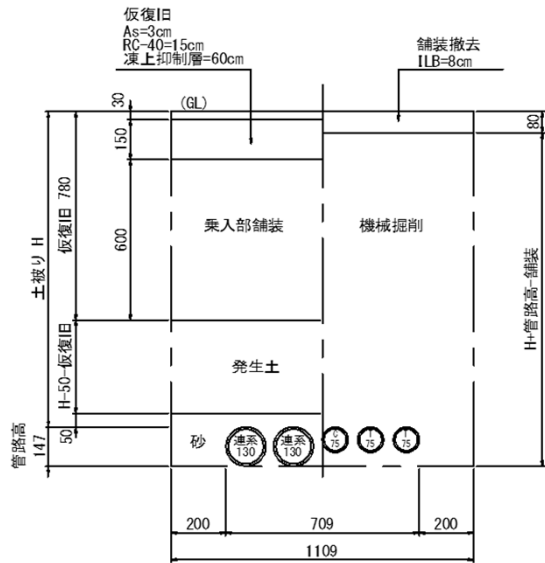
呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
FEP100	125	0.012

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 乗入部-A	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 乗入部-A	0.756×1.000	= 0.756 m2
ガラ処分工	$0.756 \times 0.080 \times 1.000$	= 0.060 m3
掘削工	$0.756 \times 1.466 \times 1.000$	= 1.108 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$0.756 \times 0.620 \times 1.000 =$	0.469 m3
埋戻・締固工 (砂)	$0.756 \times 0.146 \times 1.000 - 0.021 =$	0.089 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 100 : 0.010 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 3 \times 1.000 = 0.021$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP100} : 0.012 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.021$	
残土処理工	$1.108 - 0.469 / 0.9 =$	0.587 m3
仮復旧工 乗入部-A As= 3 cm 碎石= 75 cm	$0.756 \times 1.000 =$	0.756 m2

連系 先行管（西-7～）Gタイプ（乗入部-A DP=1.45）



平均土被り	=	1.450	m
管路高さ	=	0.147	m
床付け深さ	=	1.597	m
表層壊し	=	0.080	m
掘削深さ	=	1.517	m
管路幅	=	0.709	m
掘削幅	=	1.109	m
仮復旧厚	=	0.780	m

乗入部-A

呼び径	外径 (mm)	面積 (m2)
130	147.5	0.017
100	114	0.010
75	96	0.007
FEP80	102	0.008
FEP65	85	0.006
FEP50	65	0.003
LFP80	103	0.008

1.0 m当り

工種・名称	算 定 式	数 量
舗装切断工 乗入部-A	1.000×2	= 2.000 m
舗装撤去工 乗入部-A	1.109×1.000	= 1.109 m2
ガラ処分工	$1.109 \times 0.080 \times 1.000$	= 0.089 m3
掘削工	$1.109 \times 1.517 \times 1.000$	= 1.682 m3

工種・名称	算 定 式	数 量
埋戻・締固工 (発生土)	$1.109 \times 0.620 \times 1.000 =$	0.688 m3
埋戻・締固工 (砂)	$1.109 \times 0.197 \times 1.000 - 0.055 =$	0.163 m3
	(管路控除)	
	$\phi 130 : 0.017 \times 2 \times 1.000 = 0.034$	
	$\phi 100 : 0.010 \times \times 1.000 =$	
	$\phi 75 : 0.007 \times 3 \times 1.000 = 0.021$	
	$\phi \text{ FEP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP65} : 0.006 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ FEP50} : 0.003 \times \times 1.000 =$	
	$\phi \text{ LFP80} : 0.008 \times \times 1.000 =$	
	$\quad \quad \quad = 0.055$	
残土処理工	$1.682 - 0.688 / 0.9 =$	0.918 m3
仮復旧工 乗入部-A As= 3 cm 碎石= 75 cm	$1.109 \times 1.000 =$	1.109 m2

3. 電 線 共 同 溝

3 電 線 共 同 溝

3-1. 電 線 共 同 溝 集 計 表

(1) 管路材設置工

項 目	規 格	種 別	単位	数量	備 考
管路材設置工	ECVP管φ130(直管)	本土工	m	37.7	直管L=5.0m
	ECVP管φ130(曲管)	本土工	m		曲管L=1.0m(R=3.0m)
	ECVP管φ130(曲管)	本土工	m	9.9	曲管L=1.0m(R=5.0m)
	ECVP管φ130(曲管)	本土工	m	8.1	曲管L=1.0m(R=10.0m)
	ECVP管φ100(直管)	本土工	m	63.2	直管L=5.0m
	CCVP管φ100(曲管)	本土工	m	19.8	曲管L=1.25m(R=1.5m)
	ECVP管φ100(曲管)	本土工	m		曲管L=1.0m(R=3.0m)
	ECVP管φ100(曲管)	本土工	m	11.2	曲管L=1.0m(R=5.0m)
	ECVP管φ100(曲管)	本土工	m	25.4	曲管L=1.0m(R=10.0m)
	PV管φ75(直管)	本土工	m	123.6	直管L=5.0m
	PV管φ75(曲管)	本土工	m		曲管L=1.0m(R=3.0m)
	PV管φ75(曲管)	本土工	m	35.6	曲管L=1.0m(R=5.0m)
	PV管φ75(曲管)	本土工	m	24.5	曲管L=1.0m(R=10.0m)
	FEPφ100	本土工	m	8.6	
	FEPφ50	本土工	m	9.4	
直線継手取付工	ECVP・CCVP管φ100用	本土工	個	18	
引込継手取付工	分岐管φ150×75	本土工	個	11	
	V管P継手φ75用	本土工	個	11	(曲管R=1.0m管分含む)
	分散継手φ75用	本土工	個	15	
管枕設置工	φ130用	本土工	個	37	
	φ100用	本土工	個	77	
	φ75用	本土工	個	221	

(2) 埋設シート、滑剤、接着剤 設置工

項 目	規 格	種 別	単位	数量	備 考
管路埋設標識シート	W=150	本土工	m	6.6	折り込み含まない
	W=300	本土工	m	34.2	折り込み含まない
	W=400	本土工	m	13.9	折り込み含まない
	W=600	本土工	m	3.4	折り込み含まない
滑剤	1kg/缶	本土工	缶	3	
接着剤	500g/缶	本土工	缶	2	

3-2. 管路材数量計算書

(1) 管路材数量総括表

電力用管路 (ECVP ϕ 130 電力管) 数量総括表

名 称	規 格	単 位	西側	東側	数量
管 路 長		m	27.8		27.8
直 管	L=5.0m	m	37.7		37.7
		本	10		10
曲 管	L=1.0m (R=3.0m)	m			
		本			
	L=1.0m (R=5.0m)	m	9.9		9.9
		本	10		10
	L=1.0m (R=10.0m)	m	8.1		8.1
		本	10		10
	合 計	m	18.0		18.0
管 台	ϕ 130用	個	37		37

電力用管路 (ECVP ϕ 100電力管) 数量総括表

名 称	規 格	単 位	西側	東側	数量
管 路 長		m	101.9		101.9
直 管	L=5.0m	m	63.2		63.2
		本	24		24
曲 管	※CCVP管 L=1.25m (R=1.5m)	m	19.8		19.8
		本	18		18
	L=1.0m (R=3.0m)	m			
		本			
	L=1.0m (R=5.0m)	m	11.2		11.2
		本	12		12
	L=1.0m (R=10.0m)	m	25.4		25.4
		本	27		27
	合 計	m	56.4		56.4
直 線 継 手		個	18		18
管 台	ϕ 100用	個	77		77

通信用管路 (PV ϕ 75) 数量総括表

名 称	規 格	単 位	西側	東側	数量
管 路 長		m	97.6		97.6
直 管	L=5.0m	m	123.6		123.6
		本	40		40
曲 管	L=1.0m (R=1.0m)	m			
		本			
	L=1.0m (R=3.0m)	m			
		本			
	L=1.0m (R=5.0m)	m	35.6		35.6
		本	39		39
	L=1.0m (R=10.0m)	m	24.5		24.5
		本	27		27
	合 計	m	60.1		60.1
分 岐 管	ϕ 150 \times 75	個	11		11
V 管 P 継 手	ϕ 75用	個	11		11
分 散 継 手	ϕ 75用	個	15		15
管 台	ϕ 75用	個	221		221

通信用管路(FEPφ100)数量総括表

名 称	規 格	単 位	数量(全体)	数量
管 路 長		m	8.6	8.6

電力用管路(FEPφ50)数量総括表

名 称	規 格	単 位	数量(全体)	数量
管 路 長		m	9.4	9.4

(2) 管路材数量調書

CCBOX 電力用管路(ECVPφ130) 電力管

区 間	管路 条数	管 路 長											直管L=5. 0m		曲管L=1. 0m						管 台		
		実延長	控除長	管路長	直管延長	直管総延長	曲管延長			曲管総延長			1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	個数	箇所	総数
			1：両側 2：片側				R=3. 0m	R=5. 0m	R=10. 0m	R=3. 0m	R=5. 0m	R=10. 0m			R=3. 0m		R=5. 0m		R=10. 0m				
西側 連系																							
念場387号柱 西-4～	2	3. 325	2	3. 013	3. 013	6. 026							1	2							3	1	3
先行管 西-7～	2	25. 131	2	24. 819	15. 827	31. 654		4. 961	4. 031		9. 922	8. 062	4	8			5	10	5	10	2	17	34
西側 計				27. 832		37. 680					9. 922	8. 062		10				10		10			37

ダクトスリーブ控除(両側特殊部の場合)
ダクトスリーブ控除及びラップ分
※管路長 =実延長-(0. 450×2-0. 138×2)
=実延長-0. 624

ダクトスリーブ控除(片側特殊部の場合)
ダクトスリーブ控除及びラップ分
※管路長 =実延長-(0. 450-0. 138)
=実延長-0. 312

CCBOX 電力用管路 (ECVPφ100) 電力管

※曲管R=1.5mはCCVP管で計上する。

区間	管路 条数	管 路 長												直管L=5.0m		曲管L=1.25m		曲管L=1.0m								直線継手		管 台		
		実延長	控除長	管路長	直管延長	直管総延長	曲管延長				曲管総延長				1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	個数	箇所	総数	
			1：両側 2：片側				R=1.5m	R=3.0m	R=5.0m	R=10.0m	R=1.5m	R=3.0m	R=5.0m	R=10.0m			R=1.5m	R=3.0m	R=5.0m	R=10.0m										
西側 引込																														
引込1西-1～	1	3.585	2	3.267	3.267	3.267								1	1											1	1	1		
引込2西-2～	1	1.519	2	1.201	1.201	1.201								1	1											1	1	1		
引込3西-2～	1	4.673	2	4.355	2.013	2.013	2.342				2.342			1	1	2	2							2	2	1	3	3		
引込4西-1E～	1	12.820	2	12.502	10.167	10.167	2.335				2.335			3	3	2	2							2	2	1	7	7		
引込5西-1E～	1	3.668	2	3.350	0.959	0.959	2.391				2.391			1	1	2	2							2	2	1	1	1		
引込6西-3～	1	10.683	2	10.365	3.954	3.954	2.208			4.203	2.208		4.203	1	1	2	2					5	5	2	2	1	8	8		
引込7西-2E～	1	3.489	2	3.171	3.171	3.171								1	1											1	1	1		
引込8西-3E～	1	4.169	2	3.851	3.851	3.851								1	1											1	1	1		
引込9西-4～	1	3.242	2	2.924	2.924	2.924								1	1											1	1	1		
引込10西-5～	1	8.077	2	7.759	6.059	6.059	1.700				1.700			2	2	2	2							2	2	1	5	5		
引込11西-4E～	1	4.769	2	4.451	2.654	2.654	1.797				1.797			1	1	2	2							2	2	1	3	3		
引込12西-5E～	1	4.537	2	4.219	1.914	1.914	2.305				2.305			1	1	2	2							2	2	1	1	1		
引込13西-6E～	1	1.878	2	1.560	1.560	1.560								1	1											1	1	1		
引込14西-7E～	1	2.062	2	1.744	1.744	1.744								1	1											1	1	1		
引込15西-8E～	1	7.960	2	7.642	5.282	5.282	2.360				2.360			2	2	2	2							2	2	1	4	4		
引込16西-8E～	1	7.553	2	7.235	4.877	4.877	2.358				2.358			1	1	2	2							2	2	1	4	4		
引込17西-7～	1	1.896	2	1.578	1.578	1.578								1	1											1	1	1		
西側 連系																														
念場187号柱西-3～	2	18.014	2	17.696	1.501	3.002			5.615	10.580			11.230	21.160	1	2					6	12	11	22			2	16	32	
念場387号柱西-4～	1	3.325	2	3.007	3.007	3.007									1	1										1	1	1		
西側 合計				101.877		63.184					19.796		11.230	25.363		24		18			12		27		18			77		

ダクトスリーブ控除(両側特殊部の場合)

ダクトスリーブ控除及びラップ分

※管路長 =実延長-(0.450×2-0.132×2)

=実延長-0.636

ダクトスリーブ控除(片側特殊部の場合)

ダクトスリーブ控除及びラップ分

※管路長 =実延長-(0.450-0.132)

=実延長-0.318

CCBOX 通信用管路(PVφ75) 通信管

区 間	管路 条数	管 路 長												直管L=5.0m		曲管L=1.0m								分岐管	V管P継手	分散継手	管 台						
		実延長	控除長	管路長	直管延長	直管総延長	曲管延長				曲管総延長				1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	1条数	総数	総数	総数	総数	φ150×75	φ75用	φ75用	個数	箇所	総数
			1：両側 2：片側								R=3.0m	R=5.0m	R=10.0m	(R=1.0m)																			
西側 引込																																	
引込1	西-1～	1	3.585	2	3.355	3.355	3.355								1	1													1	1	1	1	1
引込2	西-2～	1	1.519	2	1.289	1.289	1.289								1	1													1	1	1	1	1
引込3	西-2～	1	2.088	2	1.858	1.858	1.858								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込4	西-1T～	1	2.114	2	1.884	1.884	1.884								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込5	西-3～	1	1.990	2	1.760	1.760	1.760								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込6	西-3～	1	1.695	2	1.465	1.465	1.465								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込7	西-2T～	1	2.859	2	2.629	2.629	2.629								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込8	西-2T～	1	3.751	2	3.521	3.521	3.521								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込9	西-4～	1	3.304	2	3.074	3.074	3.074								1	1													1	1	1	1	1
引込10	西-6～	1	2.257	2	2.027	2.027	2.027								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込11	西-3T～	1	1.605	2	1.375	1.375	1.375								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込12	西-3T～	1	1.868	2	1.638	1.638	1.638								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込13	西-7～	1	1.848	2	1.618	1.618	1.618								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込14	西-7～	1	1.826	2	1.596	1.596	1.596								1	1											1	1	1	1	1	1	1
引込15	西-7～	1	1.896	2	1.666	1.666	1.666								1	1													1	1	1	1	1
西側 連系																																	
念場187号柱	西-3～	1	17.085	2	16.855	5.820	5.820		2.862	8.173			2.862	8.173	2	2			3	3	9	9								2	14	28	
新設柱	西-3～	2	17.085	2	16.855	5.820	11.640		2.862	8.173			5.724	16.346	2	4			3	6	9	18								4	14	56	
念場387号柱	西-4～	4	3.361	2	3.131	3.131	12.524								1	4														8	1	8	
先行管	西-6～	3	6.177	2	5.947	1.270	3.810		4.677				14.031		1	3			5	15										6	5	30	
先行管	西-7～	3	24.007		24.007	19.672	59.016		4.335				13.005		4	12			5	15										6	14	84	
西側 合計					97.550		123.565						35.622	24.519		40				39		27				11	11	15				221	

ダクトスリーブ控除(両側特殊部の場合)
ダクトスリーブ控除及びラップ分
※管路長 =実延長-(0.360×2-0.130×2)
=実延長-0.46

ダクトスリーブ控除(片側特殊部の場合)
ダクトスリーブ控除及びラップ分
※管路長 =実延長-(0.360-0.130)
=実延長-0.230

CCBOX 通信用管路 (FEP φ 100)

区 間	管路 条数	管 路 長		
		実延長	控除長	管路長
			1 : 両側 2 : 片側	
西側				
信号制御器 西-5～	1	8.746	2	8.641
合 計				8.641

ベルマウス控除 (両側特殊部の場合)

管路長=実延長－ (ベルマウス L=) 0.105 × 2

ベルマウス控除 (片側特殊部の場合)

管路長=実延長－ (ベルマウス L=) 0.105

CCBOX 電力用管路(FEPφ50)

区 間	管路 条数	管 路 長		
		実延長	控除長	管路長
			1: 両側 2: 片側	
西側				
信号HH 西-5～	2	4.747	2	9.374
東側				
カメラ 東-3～	2			
信号制御盤 東-3～	1			
合 計				9.374

ベルマウス控除(両側特殊部の場合)

管路長=実延長－(ベルマウス L=) 0.060 ×2

ベルマウス控除(片側特殊部の場合)

管路長=実延長－(ベルマウス L=) 0.060

(3) 埋設シート

埋設シート・防護板数量集計表

項 目	細 別	形 状 ・ 寸 法	単 位	西側	東側	数量
埋設シート		W=150	m	6.6		6.6
		W=300	m	34.2		34.2
		W=400	m	13.9		13.9
		W=600	m	3.4		3.4

埋設シート(W=150)

区 間	列 数	延 長	控除長	実延長	総延長
西側					
(引込)					
Bタイプ	1	6.635		6.635	6.635
西側 計		6.635		6.635	6.635

埋設シート(W=300)

区 間	列 数	延 長	控除長	実延長	総延長
西側					
(引込)					
Aタイプ	1	34.201		34.201	34.201
西側 計		34.201		34.201	34.201

埋設シート(W=400)

区 間	列 数	延 長	控除長	実延長	総延長
西側					
(連系)					
念場187号柱・新設柱 (西-3～)	2	1.883		1.883	3.766
先行管 (西-6～)	1	4.513		4.513	4.513
先行管 (西-7～)	2	2.832		2.832	5.664
西側 計		9.228		9.228	13.943

埋設シート(W=600)

区 間	列 数	延 長	控除長	実延長	総延長
西側					
(連系)					
念場387号柱 (西-4～)	1	3.361		3.361	3.361
西側 計		3.361		3.361	3.361

(4) 滑剂，接着剂

滑 剤 数 量 総 括 表

(滑剤 1 kg缶)

使用箇所	管本数 (本)	ダクトス リーブ(本)	(管本数+ダクトスリー ブ) 1ヶ所当り滑材数量	数量
電力管路 (ECVP φ 130)	30		15 g /1箇所	450
電力管路 (CCVP・ECVP φ 100)	81		10 g /1箇所	810
通信管路 (PV φ 75)	106		8 g /1箇所	848
合 計				2108
				3

※ダクトスリーブ分は、本線数量計算書にて計上

滑剤使用量 (参考値)

呼び径	25	50 (54)	75 (82)	100
使用量	5	7	8	10
呼び径	125, 130	150	200	250
使用量	15	20	25	35

接 着 剤 数 量 総 括 表

(接着剤 500g缶)

使用箇所	接着箇所		1ヶ所当り接着剤数量	数量
電力用管路 (CCVP ϕ 100 直線継手)	18		13 g/1箇所	234
共用FA分岐管 ϕ 150 \times 75		11	60 g/1箇所	660
合 計				894
				2

※ ϕ 75 (曲管 R=1.0m) は、差口管 (継手なし) を使用の場合

接着剤 (接着受口) 使用量 (参考値)

呼び径	25	50 (54)	75 (82)	100
使用量	1.6	4.8	8.1	13
呼び径	125, 130	150	200	250
使用量	20	30	55	85

接着剤 (分岐管接合) 使用量 (参考値)

フリーアクセス分岐管 150 \times 50	70
共用FA分岐管 150 \times 75	60
SUD II 分岐管 100 \times 50	40

4. 仮 設 数 量

仮 設 数 量 総 括 表

管路部（全土留め）

軽量鋼矢板の平均矢板長 H= 2.00 m 土留め延長 L= 23.73 m				
m当り数量	軽量鋼矢板 { I 型, t=5mm} (t)	アルミ腹起し 70～80×115～130		鋼製切梁サポート $\phi 48.6 \times 2.3$ (ctc2.0m)
		2m物(本)	3m物(本)	0.60～1.00m(本)
掘削10m当り数量	2.064	8	8	10
掘削20m当り数量	4.128	16	16	20

管路部（1/2土留め）

軽量鋼矢板の平均矢板長 H= 2.00 m 土留め延長 L= 3.36 m				
m当り数量	軽量鋼矢板 { I 型, t=5mm} (t)	アルミ腹起し 70～80×115～130		鋼製切梁サポート $\phi 48.6 \times 2.3$ (ctc2.0m)
		2m物(本)	3m物(本)	0.60～1.00m(本)
掘削10m当り数量	1.032	4	4	5
掘削20m当り数量	2.064	8	8	10

管 路 部 (全土留め)

ブロック	区 間	土留め条件					備考
		平 均 掘削深 H(m)	掘 削 延 長 L(m)	掘削幅 B(m)	矢板長 H(m)	土留め 延長 (m)	
西側	引込 E10	1.614	4.522	0.658	2.000	9.044	全土留
	連系 先行管 (西-6～)	1.546	4.513	0.756	2.000	9.026	全土留
	連系 先行管 (西-7～)	1.597	2.832	1.109	2.000	5.664	全土留
東側	引込 E12						
	連系 自家用引込柱 (東-4～)						
	連系 念場105号柱 北幹8右5右2号柱 (東-5～)						
合 計			11.867			23.734	

軽量鋼矢板の平均矢板長の算出

ブロック	区 間	掘 削 延 長 L(m)	矢板長 H(m)	L(m) × H(m)
西側	引込 E10	4.522	2.000	9.044
	連系 先行管 (西-6～)	4.513	2.000	9.026
	連系 先行管 (西-7～)	2.832	2.000	5.664
東側	引込 E12			
	連系 自家用引込柱 (東-4～)			
	連系 念場105号柱 北幹8右5右2号柱 (東-5～)			
合 計		11.867	6.000	23.734
$H = \frac{\sum (L \times H)}{\sum L} = \frac{23.734}{11.867} = 2.00 \text{ m}$				

掘削10m当り数量

軽 量 鋼 矢 板 軽量鋼矢板 I 型 (t=5mm)					アルミ腹起し 70～80×115～130			鋼製切梁サポート φ48.6×2.3(ctc2.0m)
延 長 (m)	枚 数 (枚)	平均矢板長 (m)	質 量 (kg)	全重量 (t)	延 長 (m)	2m物 (本)	3m物 (本)	0.60～1.00m (本)
20.00	80	2.00	12.900	2.064	20.00	8	8	10

※軽量鋼矢板 I 型 (t =5mm) 重量 12.9kg/m=0.0129t/m

管 路 部 (1/2土留め)

ブロック	区 間	土留め条件					備考
		平 均 掘削深 H(m)	掘 削 延 長 L(m)	掘削幅 B(m)	矢板長 H(m)	土留め 延長 (m)	
西側	連系 念場387号柱	1.356	3.361	0.979	2.000	3.361	1/2土留
東側	引込 T1						
	引込 E1						
	引込 E2, T2						
	念場259号柱 (東-1～)						
	念場249号柱 (東-2T～・東-5～)						
	新設柱 (東-5～)						
合 計			3.361			3.361	

軽量鋼矢板の平均矢板長の算出

ブロック	区 間	掘 削 延 長 L(m)	矢板長 H(m)	L(m) × H(m)
西側	連系 念場387号柱	3.361	2.000	6.722
東側	引込 T1			
	引込 E1			
	引込 E2, T2			
	念場259号柱 (東-1～)			
	念場249号柱 (東-2T～・東-5～)			
	新設柱 (東-5～)			
合 計		3.361	2.000	6.722
$H = \frac{\sum (L \times H)}{\sum L} = \frac{6.722}{3.361} = 2.00 \text{ m}$				

掘削10m当り数量

軽 量 鋼 矢 板 軽量鋼矢板 I 型 (t=5mm)					アルミ腹起し 70～80×115～130			鋼製切梁サポート φ48.6×2.3(ctc2.0m)
延 長 (m)	枚 数 (枚)	平均矢板長 (m)	質 量 (kg)	全重量 (t)	延 長 (m)	2m物 (本)	3m物 (本)	0.60～1.00m (本)
10.00	40	2.00	12.900	1.032	20.00	4	4	5

※軽量鋼矢板 I 型 (t =5mm) 重量 12.9kg/m=0.0129t/m