

数量計算書
(仮設配管)

1. SUS80A
(仮設配管)

数量計算 (仮設配管SUS80A)

名称		①							合計	単位	管長	延長
(材料)												
SUS 直管	80A×4.0	40							40	本	4.00	160.00
SUS 直管	80A×2.0	7							7	本	2.00	14.00
SUS 直管	80A×1.0	6							6	本	1.00	6.00
SUS 直管	80A×0.5	9							9	本	0.50	4.50
SUS 直管	80A×0.3	12							12	本	0.30	3.60
SUS 撤去用直管	80A×0.25	4							4	本	0.25	1.00
SUS フレキ管	80A×1.0	10							10	個	1.00	10.00
SUS エルブ	80A×90°	24							24	個	0.28	6.72
SUS チーズ	80A×80A	2							2	個	0.31	0.62
SUS 取出し短管	80A×20A	1							1	個	0.15	0.15
接続短管	メカサン 80A	3							3	個	0.40	1.20
接続短管	受け×受け 80A	1							1	個	0.02	0.02
PCジョイント	80A	3							3	個	0.11	0.33
消火栓	80A×65A	1							1	基		
消火栓BOX	450×350×320H	1							1	個		貸与品
	(管延長)	208.10										
	(土工延長)	112.00										
								SUS 80A		管延長		208.10

2. SUS50A
(仮設配管)

数量計算 (仮設配管SUS50A)

名称	図面番号	③							合計	単位	管長	延長
(材料)												
SUS 直管	50A×4.0	37							37	本	4.00	148.00
SUS 直管	50A×2.0	1							1	本	2.00	2.00
SUS 直管	50A×1.0	7							7	本	1.00	7.00
SUS 直管	50A×0.5	7							7	本	0.50	3.50
SUS 直管	50A×0.3	12							12	本	0.30	3.60
SUS 撤去用直管	50A×0.25	2							2	本	0.25	0.50
SUS フレキ管	50A×1.0	3							3	個	1.00	3.00
SUS エルbow	50A×90°	20							20	個	0.21	4.20
接続短管	受け×受け 50A	1							1	個	0.02	0.02
PCジョイント	50A	1							1	個	0.11	0.11
接続短管	メカサシ 50A	1							1	個	0.40	0.40
接続短管	分水栓接続用 50A	1							1	個	0.12	0.12
サドル分水栓	VP φ75×φ50	1							1	個		
	(管延長)	172.50										
	(土工延長)	44.7										
									SUS 50A	管延長		172.50

3. PP φ 25-50
(仮設配管)

4. PP ϕ 20-25
(仮設給水管)

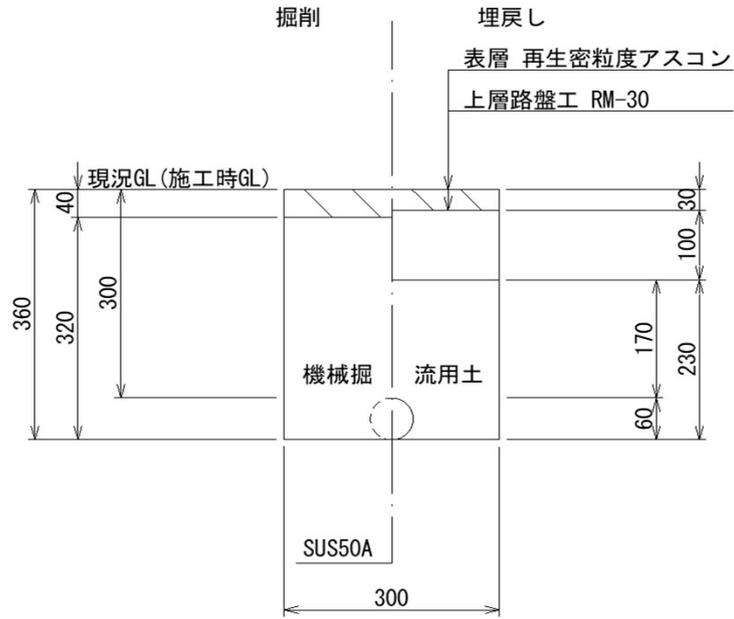
給水管 (PP φ20-25)		仮設給水管材料・労務数量表 NO.1								
名称	形状・寸法	単位	②	②	②	②	③	小計	累計	摘要
			314	315	316	317	318			
			φ20	φ20	φ20	φ25	φ20	5	5箇所	
(材料)										
PP ポリエチレン二層管	φ20×120m	m	1	2	1		14	18	18	
PP ポリエチレン二層管	φ25×90m	m				1		1	1	
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ20	個	1	1	1		1	4	4	
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ25	個				1		1	1	
鋼管用 オネヅ付ソケット	伸縮可とう継手 φ20	個	2	2	2		2	8	8	貸与品
鋼管用 オネヅ付ソケット	伸縮可とう継手 φ25	個				2		2	2	
鋼管用 メネヅ付ソケット	伸縮可とう継手 φ20	個					1	1	1	
仕切弁(メネヅ)	φ20	基	1	1	1		1	4	4	
仕切弁(メネヅ)	φ25	基				1		1	1	
総延長			1	2	1	1	14	19	19	
(労務)										
ポリエチレン管布設工	φ20	m	1	2	1		14	18	18	
ポリエチレン管布設工	φ25	m				1		1	1	
ポリエチレン管継手工	φ20	口	4	4	4		3	15	15	
ポリエチレン管継手工	φ25	口				3		3	3	
仕切弁設置工	φ20	箇所	1	1	1		1	4	4	
仕切弁設置工	φ25	箇所				1		1	1	
ビニル管継手工	φ20	口	1	1	1		1	4	4	
ビニル管継手工	φ25	口				1		1	1	
ポリエチレン管撤去工	φ20	m	1	2	1		14	18	18	
ポリエチレン管撤去工	φ25	m				1		1	1	
ポリエチレン管切断工	φ20	口	1	1	1		1	4	4	
ポリエチレン管切断工	φ25	口				1		1	1	
仕切弁撤去工	φ20	箇所	1	1	1		1	4	4	
仕切弁撤去工	φ25	箇所				1		1	1	
ビニル管切断工	φ20	口	2	2	2		2	8	8	
ビニル管切断工	φ25	口				2		2	2	
土工延長	H=0.60	m	1	2	1	1	14	19	19	

5. 土 工

SUS 50A (町道As車道部) H= 0.30 m

土工A SUS50A

d=0.30 町道 (車道部)



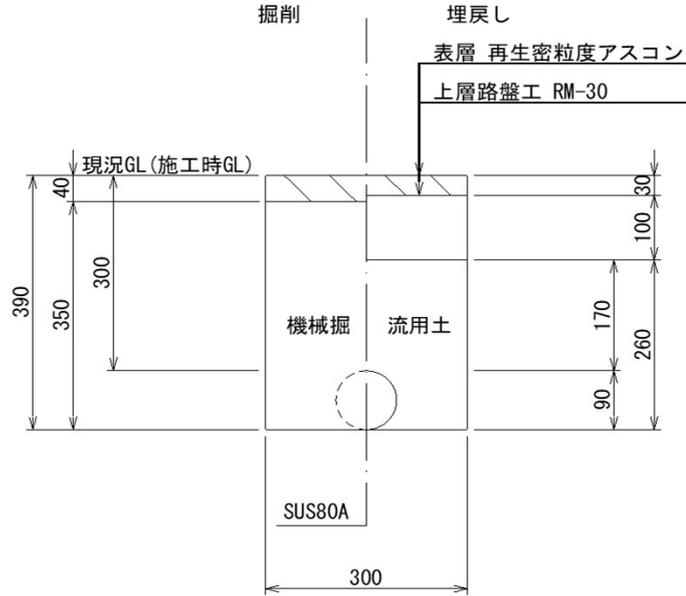
1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.30 × 1.00	= 0.30 m ²
機械掘削工		0.30 × 0.320 × 1.00	= 0.10 m ³
埋戻工	流用土	$(0.30 \times 0.23 - (3.14/4 \times 0.06^2)) \times 1.00$	= 0.07 m ³
上層路盤工	RM-30 t=10cm	0.30 × 0.10 × 1.00	= 0.03 m ³
舗装復旧工	As t=3cm	0.30 × 1.00	= 0.30 m ²
残土処分工	土 砂	0.10 - 0.07	= 0.03 m ³
残塊処分工	As	0.30 × 0.04 × 1.00	= 0.01 m ³

SUS 80A (町道As車道部) H= 0.30 m

土工C SUS80A

d=0.30 町道 (車道部)



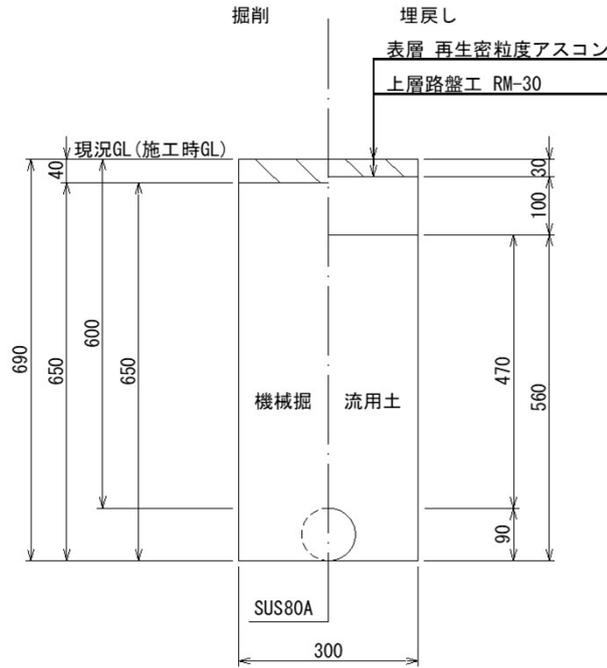
1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.30 × 1.00	= 0.30 m ²
機械掘削工		0.30 × 0.350 × 1.00	= 0.11 m ³
埋戻工	流用土	$(0.30 \times 0.26 - (3.14/4 \times 0.09^2)) \times 1.00$	= 0.07 m ³
上層路盤工	RM-30 t=10cm	0.30 × 0.10 × 1.00	= 0.03 m ³
舗装復旧工	As t=3cm	0.30 × 1.00	= 0.30 m ²
残土処分工	土 砂	0.11 - 0.07	= 0.04 m ³
残塊処分工	As	0.30 × 0.04 × 1.00	= 0.01 m ³

SUS 80A (町道As車道部) H= 0.60 m

土工D SUS80A

d=0.60 町道 (車道部)



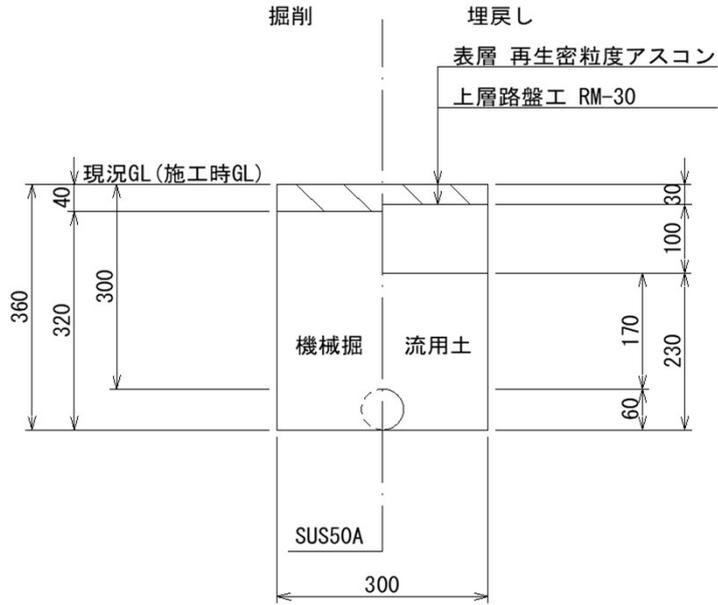
1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.30 × 1.00	= 0.30 m ²
機械掘削工		0.30 × 0.65 × 1.00	= 0.20 m ³
埋戻工	流用土	$(0.30 \times 0.56 - (3.14/4 \times 0.09^2)) \times 1.00$	= 0.16 m ³
上層路盤工	RM-30 t=10cm	0.30 × 0.10 × 1.00	= 0.03 m ³
舗装復旧工	As t=3cm	0.30 × 1.00	= 0.30 m ²
残土処分工	土 砂	0.20	0.16 = 0.04 m ³
残塊処分工	As	0.30 × 0.04 × 1.00	= 0.01 m ³

PP φ50 (町道As車道部) H= 0.30 m

土工E PPφ50

d=0.30 町道(車道部)



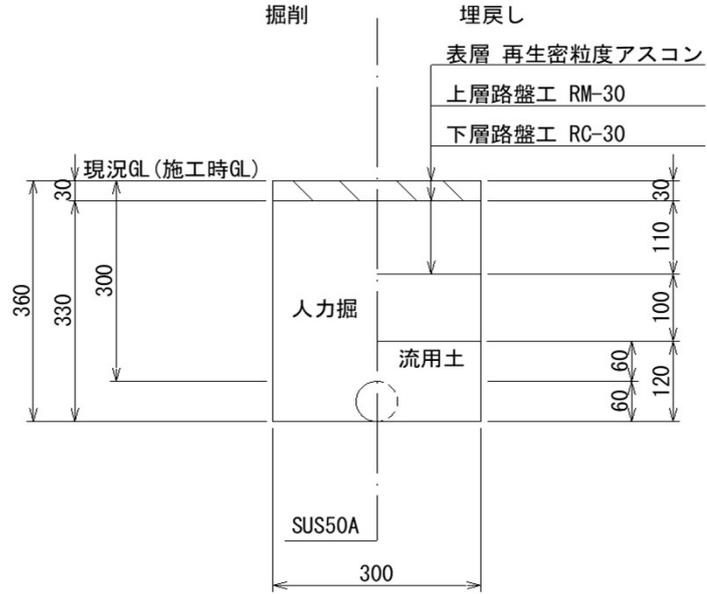
1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.30 × 1.00	= 0.30 m ²
機械掘削工		0.30 × 0.320 × 1.00	= 0.10 m ³
埋戻し工	流用土	$(0.30 \times 0.23 - (3.14/4 \times 0.06^2)) \times 1.00$	= 0.07 m ³
上層路盤工	RM-30 t=10cm	0.30 × 0.10 × 1.00	= 0.03 m ³
舗装復旧工	As t=3cm	0.30 × 1.00	= 0.30 m ²
残土処分工	土 砂	0.10 - 0.07	= 0.03 m ³
残塊処分工	As	0.30 × 0.04 × 1.00	= 0.01 m ³

SUS 50A (町道As車道部) H= 0.30 m

土工A' SUS50A

d=0.30 町道(車道部)



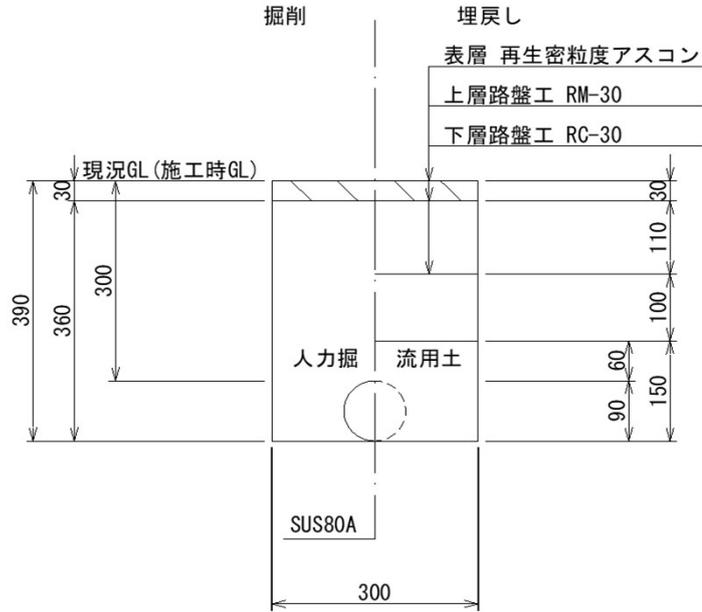
1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=3cm		
舗装取壊工	As	0.30 × 1.00 =	0.30 m ²
人力掘削工		(0.30 × 0.330 - (3.14/4 × 0.060 ²)) × 1.00 =	0.10 m ³
埋戻工	流用土	0.30 × 0.120 × 1.00 =	0.04 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.30 × 1.00 =	0.30 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	0.30 × 1.00 =	0.30 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.30 × 1.00 =	0.30 m ²
残土処分工	土 砂	0.10 - 0.04 =	0.06 m ³
残塊処分工	As	0.30 × 0.03 × 1.00 =	0.01 m ³

SUS 80A (町道As車道部) H= 0.30 m

土工C' SUS80A

d=0.30 町道 (車道部)



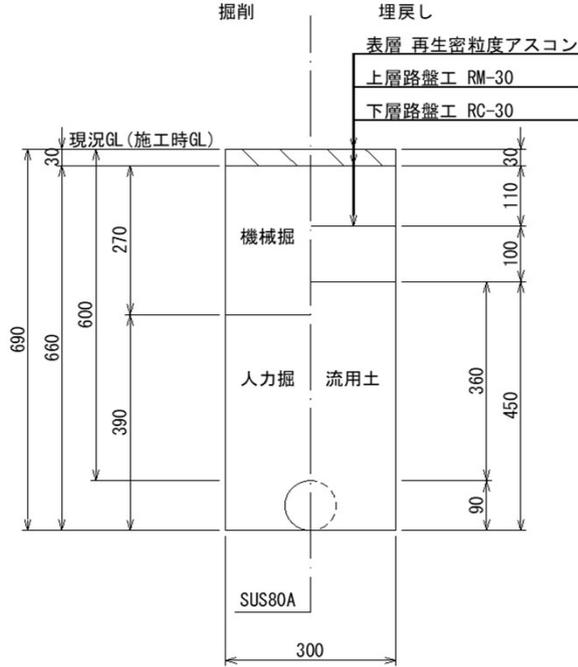
1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=3cm		
舗装取壊工	As	0.30×1.00	= 0.30 m ²
人力掘削工		$(0.30 \times 0.360 - (3.14/4 \times 0.090^2)) \times 1.00$	= 0.10 m ³
埋戻工	流用土	$0.30 \times 0.150 \times 1.00$	= 0.05 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.30×1.00	= 0.30 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	0.30×1.00	= 0.30 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.30×1.00	= 0.30 m ²
残土処分工	土 砂	$0.10 - 0.05$	= 0.05 m ³
残塊処分工	As	$0.30 \times 0.03 \times 1.00$	= 0.01 m ³

SUS 80A (町道As車道部) H= 0.60 m

土工D'
SUS80A

d=0.60 町道(車道部)



1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=3cm		
舗装取壊工	As	0.30 × 1.00 =	0.30 m ²
機械掘削工		0.30 × 0.26 × 1.00	0.08 m ²
人力掘削工		(0.30 × 0.390 - (3.14/4 × 0.090 ²)) × 1.00 =	0.11 m ³
埋戻工	流用土	0.30 × 0.450 × 1.00 =	0.14 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.30 × 1.00 =	0.30 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	0.30 × 1.00 =	0.30 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.30 × 1.00 =	0.30 m ²
残土処分工	土 砂	0.08 + 0.11 - 0.14 =	0.05 m ³
残塊処分工	As	0.30 × 0.03 × 1.00 =	0.01 m ³

PP φ50 (町道As車道部) H= 0.30 m

土工E'
PPφ50

d=0.30 町道(車道部)



1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=3cm		
舗装取壊工	As	$0.30 \times 1.00 =$	0.30 m ²
人力掘削工		$(0.30 \times 0.330 - (3.14/4 \times 0.060^2)) \times 1.00 =$	0.10 m ³
埋戻工	流用土	$0.30 \times 0.120 \times 1.00 =$	0.04 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	$0.30 \times 1.00 =$	0.30 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	$0.30 \times 1.00 =$	0.30 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	$0.30 \times 1.00 =$	0.30 m ²
残土処分工	土 砂	$0.10 - 0.04 =$	0.06 m ³
残塊処分工	As	$0.30 \times 0.03 \times 1.00 =$	0.01 m ³

数量計算書
(1次施工)

1. PEφ100
(1次施工 配水管)

2. PEφ75
(1次施工 配水管)

数量計算 (1次施工 配水管PEφ75)

名称		図面番号				合計	単位	管長	延長
		1-2	1-3	1-4	3-1				
(材料)									
PE受口付直管 (切管用)	φ75×5000	3	4	1		(切管含む) 9	本	5.00	40.00
PE受口付直管 (切管用)	φ75×5000	1				5.00	本		5.00
HPPE直管	φ75×5000	1				4.45	本		4.45
	(切管延長)	(4.50)	(1.50)	(2.95)	(0.50)				
EFベンド	φ75×90° (両受型)			2	1		個	0.44	1.32
EFベンド	φ75×45° (両受型)						個	0.38	
EFチーズ	φ75×φ75						個	0.10	
EFチーズ	φ75×φ50						個	0.10	
EFフランジ付チーズ	φ75×φ75 GF (片受型)	1	1				個	0.10	0.20
EFレジューサ	φ75×φ50						個	0.34	
EFフランジ	φ75 (7.5K GF)			1			個	0.16	0.16
EFソケット	φ75	3	3				個		
EFキャップ	φ75						個		
PE挿し口付 ソトシル仕切弁	φ75 (2種) (VP用)	2	2				基	0.78	3.12
ストッパー	φ75			2	1		基		
仕切弁ボックス	鉄蓋 D24	2	2	3	1		組		
仕切弁ボックス	25C20	2	2	3	1		組		
仕切弁ボックス 不断水分岐 割T字管V型	スラブ 60 (PE用) φ100×φ75	2	2	3	1		組		
				1			基	0.38	0.38
PVジョイント	φ75			1	1		個		
PVジョイント片落管	φ75×φ50	1	2				個		
TSキャップ	φ75			1			個		
フランジ継手材	φ75 (7.5K GF)			1			組		
	(管延長)	21.16	23.16	9.37	0.94				
	(土工延長)	21.16	23.16	9.37	0.94				
						PE			
						φ75	管延長計		54.63
管明示テープ	φ75		54.63	—	仕切弁 3.12		m		17.30m
管明示シート	W150×50m/巻ダブル						m		
						51.51			

数量計算 (1次施工 配水管PE φ75)

PE受口付直管 切断調書									
甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	組 合 せ				残 管	切 断
				④	⑤	⑥	⑦		
3.50	0.50	0.50	0.50	3.50	0.50	0.50	0.50	0.00	3
計				直 管 φ75	×	5,000	=	1 本	
3.50			1.50	使用長	3.50 +	1.50	=	5.00	3

数量計算 (1次施工 配水管PEφ75) φ75 ×5.00

φ75 PE直管 切断調書											
	乙切管	乙切管	乙切管	組 合 せ						残 管	切 断
				⑩	⑪	⑧	⑨	⑫	⑦		
2.04	0.41	0.50	0.50	2.04	0.41	0.50	0.50	0.50	0.50	0.55	6
	0.50	0.50									
計				直管 φ75 × 5,000 = 1本							
2.04	2.41			使用長 2.04 + 2.41 = 4.45						0.55	6

3. HIVPφ50
(1次施工ドレン管)

数量計算 (1次施工ドレン管HIVPφ50)

名称	図面番号	1-3 (3)						合計	単位	管長	延長
(材料) HIVP (TS) 直管	φ50×4000	(切断調書より) 1						(1) 1.68	本 m		1.68
	(切管延長)	(1.68)									
HIVP (TS) エルボ	φ50	3						3	個		
	(管延長)	1.68									
	(土工延長)	1.28									
								HIVP φ50	管延長計		1.68
管明示テープ	φ50							1.68	m		0.40m
管明示シート	W150×50m/巻ダブル							1.28	m		

数量計算 (1次施工ドレン管HIVPφ50)

HIVP直管 切断調書									
乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	組 合 せ			残 管	切 断	
0.50	0.78	0.40		㊤	㊦	㊧	2.32	3	
				0.50	0.78	0.40			
計				直管 φ50	×	4,000 =	1 本	2.32	3
	1.68			使用長	+	0.00 +	1.68 =		

4. 消火栓
(1次施工)

5. 土 工
(1次施工)

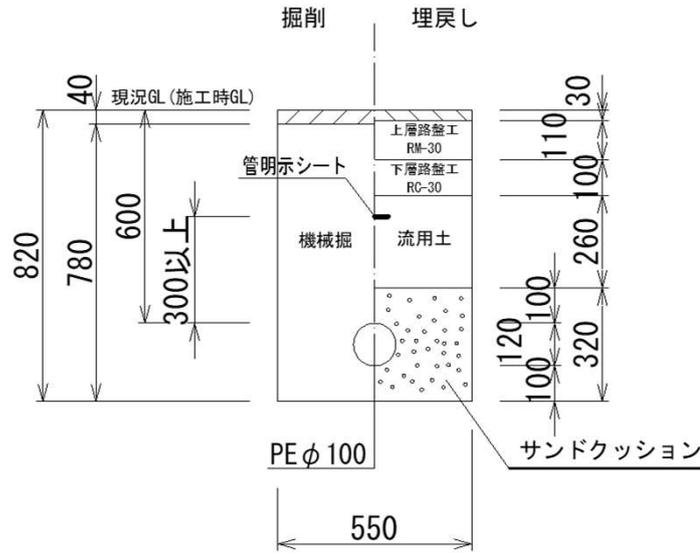
PE φ100 (町道As 車道部) H= 0.60 m

【1次施工】

土工①

PE φ100

d=0.60 町道 (車道部)

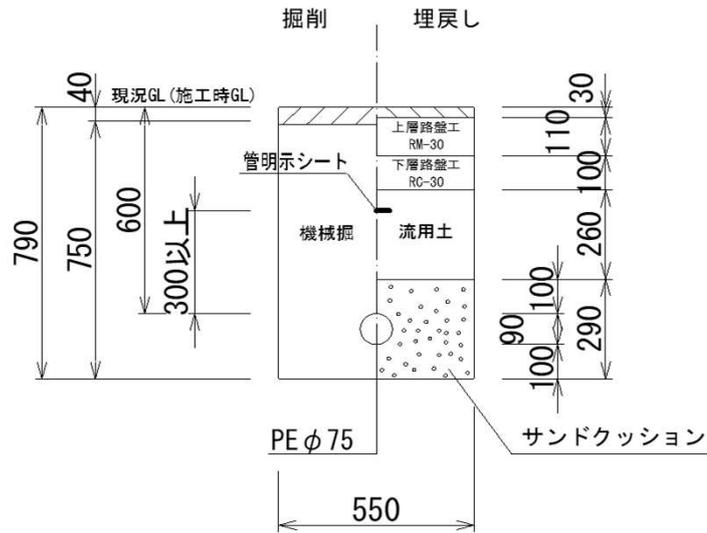


1 m 当り 数量

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
機械掘削工		0.55 × 0.780 × 1.00	= 0.43 m ³
埋 戻 工	サンドクッション	(0.55 × 0.320 - (3.14/4 × 0.120 ²)) × 1.00	= 0.16 m ³
埋 戻 工	流用土	0.55 × 0.26 × 1.00	= 0.14 m ³
下 層 路 盤 工	RC-30 t=10cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
上 層 路 盤 工	RM-30 t=11cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
残土処分工	土 砂	0.43 - 0.14	= 0.29 m ³
残塊処分工	As	0.55 × 0.04 × 1.00	= 0.02 m ³

PE φ75 (町道As 車道部) H= 0.60 m

【1次施工】
土工②
PE φ75
d=0.60 町道 (車道部)



1 m当り数量

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
機械掘削工		0.55 × 0.750 × 1.00	= 0.41 m ³
埋 戻 工	サンドクッション	$(0.55 \times 0.290 - (3.14/4 \times 0.090^2)) \times 1.00$	= 0.15 m ³
埋 戻 工	流用土	0.55 × 0.26 × 1.00	= 0.14 m ³
下 層 路 盤 工	RC-30 t=10cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
上 層 路 盤 工	RM-30 t=11cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
残土処分工	土 砂	0.41 - 0.14	= 0.27 m ³
残塊処分工	As	0.55 × 0.04 × 1.00	= 0.02 m ³

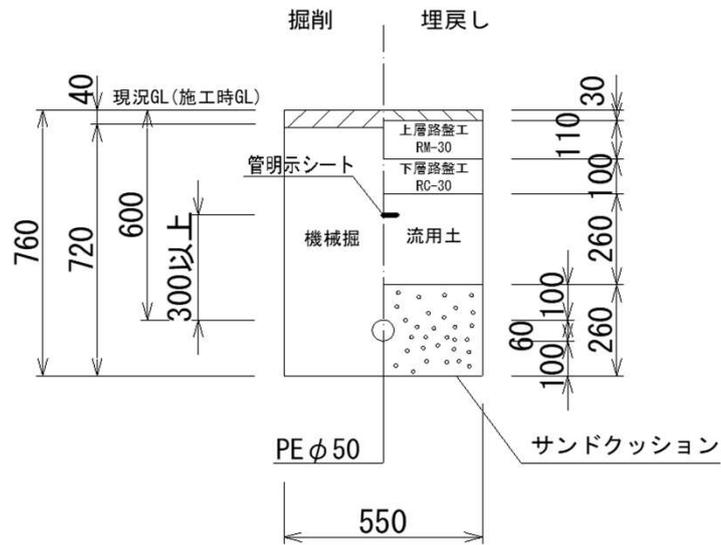
PE φ50 (町道As 車道部) H= 0.60 m

【1次施工】

土工③

PE φ50

d=0.60 町道 (車道部)



1 m 当り 数量

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
機械掘削工		0.55 × 0.720 × 1.00	= 0.40 m ³
埋戻工	サンドクッション	$(0.55 \times 0.260 - (3.14/4 \times 0.060^2)) \times 1.00$	= 0.14 m ³
埋戻工	流用土	0.55 × 0.26 × 1.00	= 0.14 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
残土処分工	土 砂	0.40 - 0.14	= 0.26 m ³
残塊処分工	As	0.55 × 0.04 × 1.00	= 0.02 m ³

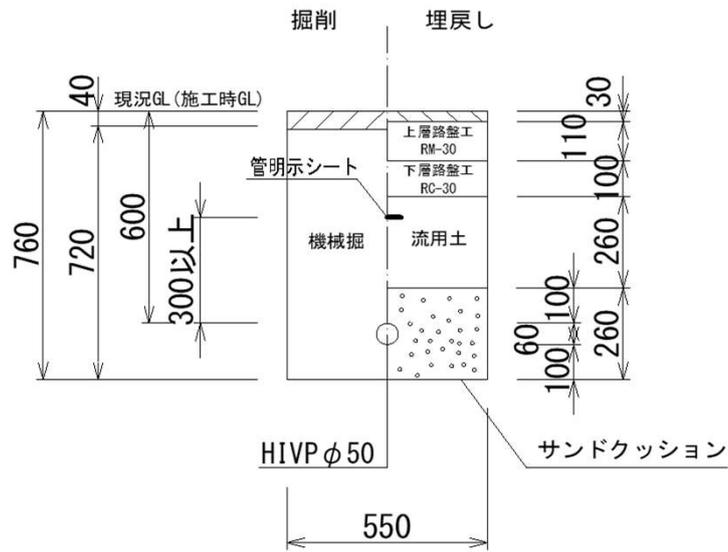
HIVP φ50 (町道As車道部) H= 0.60 m

【1次施工】

土工④

HIVP φ50

d=0.60 町道 (車道部)

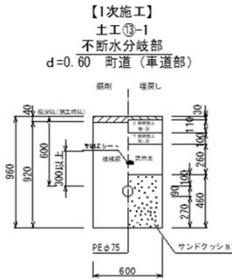
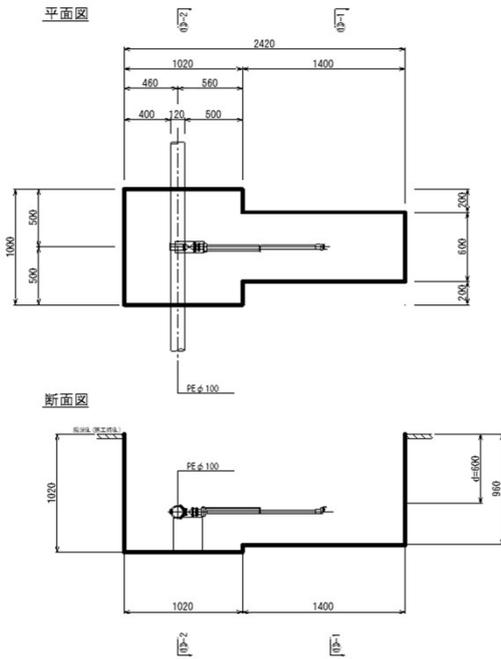


1 m当り数量

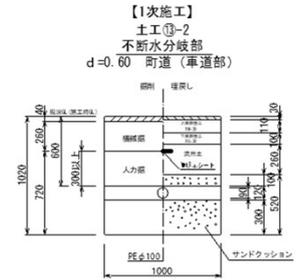
名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
機械掘削工		0.55 × 0.720 × 1.00	= 0.40 m ³
埋戻工	サンドクッション	$(0.55 \times 0.260 - (3.14/4 \times 0.060^2)) \times 1.00$	= 0.14 m ³
埋戻工	流用土	0.55 × 0.26 × 1.00	= 0.14 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
残土処分工	土 砂	0.40 - 0.14	= 0.26 m ³
残塊処分工	As	0.55 × 0.04 × 1.00	= 0.02 m ³

$\phi 100 \times \phi 75$ (市道 A s 車道部) H= 0.60 m

【1次施工】
不連続土工⑬参考図 $\phi 100 \times \phi 75$



土工⑬-1		1.00箇所毎量	
埋戻し	2.000 m ³ /箇所	埋戻し	0.840 m ³ /箇所
不透水分岐部	0.775 m ² /箇所	不透水分岐部	0.775 m ² /箇所
サンドクッション	0.237 m ³ /箇所	サンドクッション	0.237 m ³ /箇所
流用土	0.218 m ³ /箇所	流用土	0.218 m ³ /箇所
RC-30	0.840 m ² /箇所	RC-30	0.840 m ² /箇所
RM-30	0.840 m ² /箇所	RM-30	0.840 m ² /箇所
As	0.555 m ² /箇所	As	0.555 m ² /箇所
As	0.034 m ² /箇所	As	0.034 m ² /箇所



土工⑬-2		1.00箇所毎量	
埋戻し	2.040 m ³ /箇所	埋戻し	1.020 m ³ /箇所
不透水分岐部	0.775 m ² /箇所	不透水分岐部	0.775 m ² /箇所
サンドクッション	0.515 m ³ /箇所	サンドクッション	0.515 m ³ /箇所
流用土	0.265 m ³ /箇所	流用土	0.265 m ³ /箇所
RC-30	0.840 m ² /箇所	RC-30	0.840 m ² /箇所
RM-30	0.840 m ² /箇所	RM-30	0.840 m ² /箇所
As	0.723 m ² /箇所	As	0.723 m ² /箇所
As	0.041 m ² /箇所	As	0.041 m ² /箇所

1箇所当り数量

名称	形状寸法	計 算 書		計
舗装切断工	As t=4cm	1.40 × 2	+ 1.02 × 2	= 4.84 m
舗装取壊工	As	0.60 × 1.40	+ 1.00 × 1.02	= 1.86 m ²
機械掘削工		0.60 × 0.920 × 1.40	+	
人力掘削工		1.00 × 0.260 × 1.02		= 1.04 m ³
		1.00 × 0.720 × 1.02	-	
		(3.14/4 × 0.120 ²) × 1.02		= 0.72 m ³
埋戻工	サンドクッション	(0.60 × 0.460 - (3.14/4 × 0.090 ²)) × 1.40		
		+ 1.00 × 0.520 × 1.02		
		- (3.14/4 × 0.090 ²) × 0.500		
		- (3.14/4 × 0.120 ²) × 1.00		= 0.89 m ³
埋戻工	流用土	0.60 × 0.26 × 1.40	+	
		1.00 × 0.26 × 1.02		= 0.48 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.60 × 1.40	+ 1.00 × 1.02	= 1.86 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	0.60 × 1.40	+ 1.00 × 1.02	= 1.86 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.60 × 1.40	+ 1.00 × 1.02	= 1.86 m ²
残土処分工	土 砂	1.04	+ 0.72 - 0.48	= 1.28 m ³
残塊処分工	As	(0.60 × 1.40	+ 1.00 × 1.02) × 0.04	= 0.07 m ³

VP φ75 (市道As車道部) H= 0.60 m

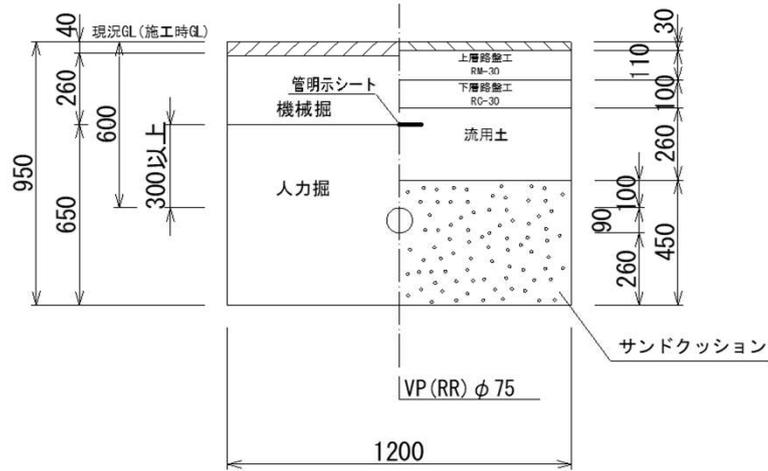
【1次施工】 ストッパー設置工

土工⑭

VPφ75

d=0.60 町道(車道部)
(L=1.20m)

掘削 埋戻し



1箇所当り数量

名 称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.20 × 2	= 2.40 m
舗装取壊工	As	1.20 × 1.20	= 1.44 m ²
機械掘削工		1.20 × 0.260 × 1.20	= 0.37 m ³
人力掘削工		1.20 × 0.650 × 1.20 - (3.14/4 × 0.090 ²) × 1.20	= 0.93 m ³
埋戻工	サンドクッション	(1.20 × 0.450 - (3.14/4 × 0.090 ²)) × 1.20	= 0.64 m ³
埋戻工	流用土	1.20 × 0.26 × 1.20	= 0.37 m ³
下層 路盤工	RC-30 t=10cm	1.20 × 1.20	= 1.44 m ²
上層 路盤工	RM-30 t=11cm	1.20 × 1.20	= 1.44 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	1.20 × 1.20	= 1.44 m ²
残土処分工	土 砂	0.37 + 0.93 - 0.37	= 0.93 m ³
残塊処分工	As	1.20 × 0.04 × 1.20	= 0.06 m ³

数量計算書
(2次施工)

1. PEφ100
(2次施工 配水管)

数量計算 (2次施工 配水管PEφ100)

名称		図面番号				合計	単位	管長	延長
(材料)		4-1							
						12 (10)	本	5.00	50.00
PE受口付直管 (切管用)	φ100×5000	10							
		(切断調書より)							
PE受口付直管 (切管用)	φ100×5000	2				9.55			9.55
		(切断調書より)							
HPPE直管	φ100×5000	5				21.08	5 本		21.08
	(切管延長) (両受型)	(30.63)							
EFベンド	φ100×45° (片受型)	6					6 個	0.38	2.28
EFベンド	φ100×45°	4					4 個	0.49	1.96
EFチーズ	φ100×φ75	4					4 個	0.14	0.56
EFフランジ付チーズ	φ100×φ75	1					1 個	0.12	0.12
EFソケット	φ100	4					4 個		
EFキャップ	φ100	1					1 個		
PE挿し口付 ツブソール仕切弁	φ100 (2種)	2					2 基	0.86	1.72
仕切弁ボックス	鉄蓋 D24	2					2 組		
仕切弁ボックス	25C20	2					2 組		
仕切弁ボックス	スラブ 60	2					2 組		
急速空気弁	φ25 (7.5K)	1					1 基		
補修弁	φ75×H150 (7.5K)	1					1 基		
空気弁ボックス	鉄蓋 D35×45	1					1 組		
空気弁ボックス	36C20	1					1 組		
空気弁ボックス	スラブ 80	1					1 組		
フランジ継手材	φ75 (7.5K RF)	1					1 組		
フランジ継手材	φ75 (7.5K GF)	1					1 組		
	(管延長)	87.27							
	(土工延長)	85.70							
						PE φ100	管延長 計		87.27
管明示テープ	φ100		87.27	—	仕切弁 1.72	85.55	m		36.8m
管明示シート	W150×50m/巻シックル					85.70	m		

数量計算 (2次施工 配水管PEφ100)

HPPE直管 切断調書								
	乙切管	乙切管	乙切管	組 合 せ			残 管	切 断
	4.00	0.98		⑥ 4.00 ⑤ 0.98			0.02	2
	3.83	0.74		④ 3.83 ⑤ 0.74			0.43	2
	3.02	1.68		⑤ 3.02 ⑥ 1.68			0.30	2
	2.53	2.24		⑤ 2.53 ⑥ 2.24			0.23	2
	1.56	0.50		② 1.56 ① 0.50			2.94	2
計			21.08	直管 φ100 × 5,000 = 5本 使用長 + 21.08 = 21.08			3.92	10

2. PEφ75
(2次施工 配水管)

数量計算 (2次施工 配水管PE φ75)

PE受口付直管 切断調書									
甲切管	乙切管	乙切管	乙切管	組 合 せ				残 管	切 断
2.12	2.15	0.50		⑥7 2.12	⑥6 2.15	⑦6 0.50		0.23	3
4.00	1.00			⑦2 4.00			⑥5 1.00		1
0.73	2.20	1.15	0.40	⑦7 0.73	⑥8 2.20	⑦7 1.15	⑦5 0.40	0.52	4
計				直管 φ75 × 5,000 = 3本					
6.85			7.40	使用長 6.85 + 7.40 = 14.25				0.75	8

数量計算 (2次施工 配水管PEφ75)

HPPE直管 切断調書									
	乙切管	乙切管	乙切管	組 合 せ				残 管	切 断
	4.20			⑨ 4.20				0.80	1
	1.00	1.00	1.52	⑬	⑭	⑮	1.48	3	
				1.00	1.00	1.52			
計			7.72	直管 φ75 × 5,000 = 2本					
				使用長 + 7.72 = 7.72			2.28	4	

3. HIVPφ50
(2次施工ドレン管)

数量計算 (2次施工ドレン管HIVP φ 50)

HIVP直管 切断調書													
乙切管	乙切管	乙切管	乙切管	組 合 せ							残 管	切 断	
0.50	0.50	0.50	0.78	㊸	㊹	㊺	㊻	㊼	㊽	㊾			
0.78	0.40	0.40		0.50	0.50	0.50	0.78	0.78	0.40	0.40		0.14	
3.39	0.40			㊿				④				0.21	
				3.39				0.40					
計				直管 φ50 × 4,000 = 2本 使用長 0.00 + 7.65 = 7.65							7.65	0.35	9

4. 土 工
(2次施工)

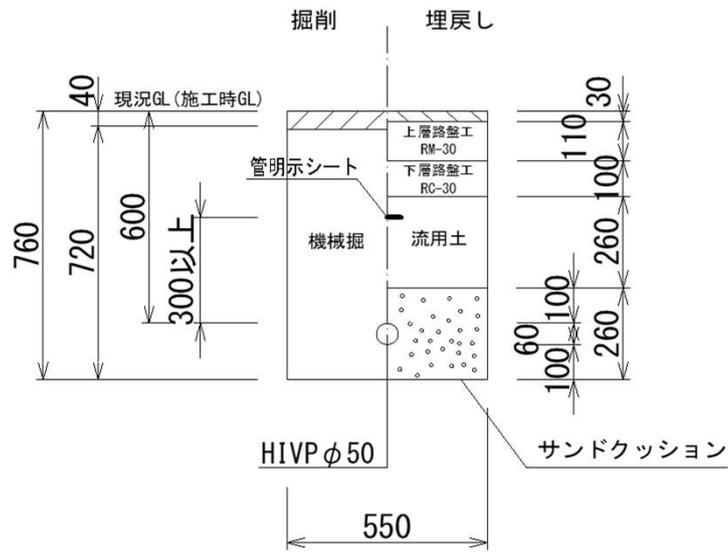
HIVP φ50 (町道As車道部) H= 0.60 m

【1次施工】

土工④

HIVP φ50

d=0.60 町道 (車道部)



1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
機械掘削工		0.55 × 0.720 × 1.00	= 0.40 m ³
埋戻工	サンドクッション	$(0.55 \times 0.260 - (3.14/4 \times 0.060^2)) \times 1.00$	= 0.14 m ³
埋戻工	流用土	0.55 × 0.26 × 1.00	= 0.14 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
残土処分工	土 砂	0.40 - 0.14	= 0.26 m ³
残塊処分工	As	0.55 × 0.04 × 1.00	= 0.02 m ³

数量計算書
(給水管)

1. PP ϕ 20-25
(給水管)

給水管 (PPφ20-25)

本設給水管材料数量表 NO.1

名称	形状・寸法	単位	R-1-2	R-1-2	R-1-2	R-1-3	R-1-3	R-1-3	R-1-3	R-1-4	R-1-4	小計	累計	摘要
			121	122	123	131	132	133	134	141	142			
			φ20											
(材料)														
サドル分水栓	PE φ75×φ20	個	1		1	1	1	1				5	5	
サドル分水栓	PE φ75×φ25	個												
サドル分水栓	VP φ75×φ20	個								1	1	2	2	
サドル分水栓	PE φ50×φ20	個												
サドル分水栓	PE φ50×φ25	個												
PP 分止水栓用継手	伸縮可とう継手 φ20	個	1		1	1	1	1		1	1	7	7	
PP 分止水栓用継手	伸縮可とう継手 φ25	個												
水道用 ポリエチレン二層管	φ20×120m	m	0.80	0.70	21.55	0.80	0.80	7.48	4.23	4.30	4.77	45.43	45.43	
水道用 ポリエチレン二層管	φ25×90m	m												
PP チーズ	伸縮可とう継手 φ20×φ20	個			1					1		2	2	
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ20	個	1	1	1	1	1	1	1	1	1	9	9	
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ25	個												
総延長		m	0.80	0.70	21.55	0.80	0.80	7.48	4.23	4.30	4.77	45.43	45.43	

給水管 (PPφ20-25)

本設給水管材料数量表 NO.2

名 称	形状・寸法	単位	R-2-1	R-2-1	R-2-2	R-2-2	R-2-2	R-2-2	R-2-2	小 計	累 計	摘 要	
			211	212	221	222	223	224	225				226
			φ20				φ25						
(材料)										8	17箇所		
サドル分水栓	PE φ75×φ20	個	1	1						2	7		
サドル分水栓	PE φ75×φ25	個											
サドル分水栓	VP φ75×φ20	個									2		
サドル分水栓	PE φ50×φ20	個			1	1	1	1	1	5	5		
サドル分水栓	PE φ50×φ25	個							1	1	1		
PP 分止水栓用継手	伸縮可とう継手 φ20	個	1	1	1	1	1	1	1	7	14		
PP 分止水栓用継手	伸縮可とう継手 φ25	個							1	1	1		
水道用 ポリエチレン二層管	φ20×120m	m	1.14	1.14	0.80	3.53	3.39	3.23	3.69	16.92	62.35		
水道用 ポリエチレン二層管	φ25×90m	m							8.63	8.63	8.63		
PP チーズ	伸縮可とう継手 φ20×φ20	個									2		
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ20	個	1	1	1	1	1	1	1	7	16		
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ25	個							1	1	1		
総延長		m	1.14	1.14	0.80	3.53	3.39	3.23	3.69	8.63	25.55	70.98	

給水管 (PPφ20-25)

本設給水管材料数量表 NO.3

名 称	形状・寸法	単位	R-3-1	R-3-1	R-3-1	R-3-1	R-3-2	R-3-2	R-3-2	小 計	累 計	摘 要
			311	312	313	318	321	322	323			
			φ20									
(材料)												
サドル分水栓	PE φ75×φ20	個	1	1	1	1	1	1	1	7	14	
サドル分水栓	PE φ75×φ25	個										
サドル分水栓	VP φ75×φ20	個									2	
サドル分水栓	PE φ50×φ20	個									5	
サドル分水栓	PE φ50×φ25	個									1	
PP 分止水栓用継手	伸縮可とう継手 φ20	個	1	1	1	1	1	1	1	7	21	
PP 分止水栓用継手	伸縮可とう継手 φ25	個									1	
水道用 ポリエチレン二層管	φ20×120m	m	0.80	0.80	0.80	44.12	0.80	1.33	1.30	49.95	112.30	
水道用 ポリエチレン二層管	φ25×90m	m									8.63	
PP チーズ	伸縮可とう継手 φ20×φ20	個									2	
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ20	個	1	1	1	1	1	1	1	7	23	
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ25	個									1	
総延長		m	0.80	0.80	0.80	44.12	0.80	1.33	1.30	49.95	120.93	

給水管 (PPφ20-25)

本設給水管材料数量表 NO.4

名 称	形状・寸法	単位	R-3-3	R-3-3	R-3-3	R-3-3	小 計	累 計	摘 要
			331	332	333	334			
			φ25	φ20	φ20	φ25			
(材料)									
サドル分水栓	PE φ75×φ20	個		1	1		2	16	
サドル分水栓	PE φ75×φ25	個	1			1	2	2	
サドル分水栓	VP φ75×φ20	個						2	
サドル分水栓	PE φ50×φ20	個						5	
サドル分水栓	PE φ50×φ25	個						1	
PP 分止水栓用継手	伸縮可とう継手 φ20	個		1	1		2	23	
PP 分止水栓用継手	伸縮可とう継手 φ25	個	1			1	2	3	
水道用 ポリエチレン二層管	φ20×120m	m		3.12	3.43		6.55	118.85	
水道用 ポリエチレン二層管	φ25×90m	m	3.10			3.30	6.40	15.03	
PP チーズ	伸縮可とう継手 φ20×φ20	個						2	
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ20	個		1	1		2	25	
PP×VP 継手ソケット	伸縮可とう継手 φ25	個	1			1	2	3	
総延長		m	3.10	3.12	3.43	3.30	12.95	133.88	

給水管 (PPφ20-25)

本設給水管労務数量表 NO.2

名 称	形状・寸法	単 位	R-2-1	R-2-1	R-2-2	R-2-2	R-2-2	R-2-2	R-2-2	小 計	累 計	摘 要	
			211	212	221	222	223	224	225				226
			φ20				φ25						
(労務)										8	17箇所		
分水栓建込工	φ75×φ20	箇所	1	1						2	9		
分水栓建込工	φ75×φ25	箇所											
分水栓建込工	φ50×φ20	箇所			1	1	1	1	1	5	5		
分水栓建込工	φ50×φ25	箇所							1	1	1		
ホリドリ管布設工	φ20	m	1.14	1.14	0.80	3.53	3.39	3.23	3.69	16.92	62.35		
ホリドリ管布設工	φ25	m							8.63	8.63	8.63		
ホリドリ管切断工	φ20	口	1	1	1	1	1	1	1	7	18		
ホリドリ管切断工	φ25	口							1	1	1		
ホリドリ管継手工	φ20	口	1	1	1	1	1	1	1	7	22		
ホリドリ管継手工	φ25	口							1	1	1		
ビニル管継手工	φ20	口	1	1	1	1	1	1	1	7	22		
ビニル管継手工	φ25	口							1	1	1		
埋設標示シート工	(材工共)	m	1.14	1.14	0.80	3.53	3.39	3.23	3.69	8.63	25.55	70.98	
既設管管切断工	VPφ25	口							1	1	1		
既設管管切断工	VPφ20	口	1	1	1	1	1	1	1	7	16		
土工延長⑮	H=0.60	m							8.63	8.63	8.63		
土工延長⑯	H=0.60	m	1.14	1.14	0.80	3.53	3.39	3.23	3.69	16.92	62.35		

2. PPφ20-50
(給水管A・B・C部)

数量計算 (PPφ20-50 A・B・C部)

名称		図面番号				合計	単位	管長	延長
(労 務)									
ホ°ポリエチレン管布設工	φ20	延長 2.50	-	仕		2.50	m		
ホ°ポリエチレン管布設工	φ25	延長 44.30	-	仕 0.07		44.23	m		
ホ°ポリエチレン管布設工	φ30	延長 26.30	-	仕		26.30	m		
ホ°ポリエチレン管布設工	φ40	延長 113.70	-	仕		113.70	m		
ホ°ポリエチレン管布設工	φ50	延長 1.80	-	仕		1.80	m		
ホ°ポリエチレン管切断工	φ20	5				5	口		
ホ°ポリエチレン管切断工	φ25	6				6	口		
ホ°ポリエチレン管切断工	φ30	8				8	口		
ホ°ポリエチレン管切断工	φ40	4				4	口		
ホ°ポリエチレン管切断工	φ50	3				3	口		
ホ°ポリエチレン管継手工	φ20	10				10	口		
ホ°ポリエチレン管継手工	φ25	11				11	口		
ホ°ポリエチレン管継手工	φ30	17				17	口		
ホ°ポリエチレン管継手工	φ40	11				11	口		
ホ°ポリエチレン管継手工	φ50	6				6	口		
EF接合	φ50						口		
分水栓建込工	φ75×φ25	1				1	箇所		
分水栓建込工	φ75×φ30	1				1	箇所		
埋設標示シート工		188.60				188.60	m		
仕切弁設置工	φ25	1				1	箇所		
ビニル管継手工	メカニカル φ20	5				5	口		
ビニル管継手工	メカニカル φ25	2				2	口		
ビニル管継手工	メカニカル φ30	2				2	口		
既設管切断工	φ20	5				5	口		
既設管切断工	φ25	1				1	口		
既設管切断工	φ30	2				2	口		
既設管切断工	φ40	1				1	口		

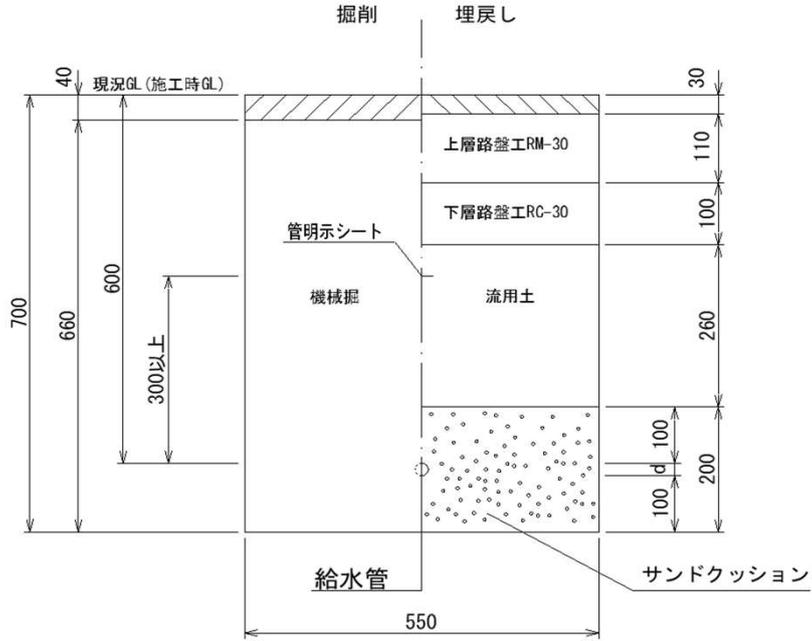
3. 土 工

(給水管土工延長表)

土 工 番 号				計
土工⑮ 給水管 d=0.60 町道	15.00	115.70	63.70	194.40 m
土工⑯ 給水管 d=0.60 町道車道	118.90	9.20		128.10 m

PE φ75 (町道As車道部) H= 0.60 m

土工⑩
給水管
d=0.60 町道(車道部)



1 m当り数量

名称	形状寸法	計 算 書	計
舗装切断工	As t=4cm	1.00 × 2	= 2.00 m
舗装取壊工	As	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
機械掘削工		0.55 × 0.660 × 1.00	= 0.36 m ³
埋戻工	サンドクッション	(0.55 × 0.200 - (3.14/4 × d^2)) × 1.00	= 0.11 m ³
埋戻工	流用土	0.55 × 0.26 × 1.00	= 0.14 m ³
下層路盤工	RC-30 t=10cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
上層路盤工	RM-30 t=11cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
舗装復旧工	As t=3cm	0.55 × 1.00	= 0.55 m ²
残土処分工	土 砂	0.36 - 0.14	= 0.22 m ³
残塊処分工	As	0.55 × 0.04 × 1.00	= 0.02 m ³

数量計算書
(町道蒲生野中央線)

数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	単位	規格	設計数量	積算数量	備考
	土工							
		掘削工	掘削(土砂)	m ³	オープン	232.2	230	
		盛土工	路体盛土	m ³	W<2.5m	14.5	14	流用土
				m ³	2.5m≦W<4.0m	9.1	9	流用土
		盛土工	路床盛土	m ³	4.0≦W	24.5	24	流用土
		残土処理工	残土運搬	m ³		141.6	140	
		残土処理工	残土処理	m ³		141.6	140	
	構造物工							
		作業土工	床掘	m ³		219.7	210	
			埋戻	m ³		231.9	230	
			基面整正	m ²		72.8	72	
		擁壁工	小型重力式擁壁A	m ³	L=8.8m	4.1	4	現場打ちコンクリート
			小型重力式擁壁B	m ³	L=20.8m	20.9	20	現場打ちコンクリート
			小型重力式擁壁C	m ³	L=15.8m	11.1	11	現場打ちコンクリート
			プレキャストL型擁壁	m	H=2.1m	14.0	14	二次製品
		側溝工	自由勾配側溝	m	B300*H300	42.0	42	二次製品 B300*H300タイプ
			自由勾配側溝	m	B300*H500	34.8	34	二次製品 B300*H500タイプ
			自由勾配側溝	m	横断用B300*H500	5.0	5	二次製品 横断用B300*H500タイプ
			自由勾配側溝	m	B300*H500 135° コーナー	7.6	7	二次製品 B300*H500 1組4本タイプ
			自由勾配側溝	m	B400*H1200	46.8	46	二次製品 B400*H1200タイプ
			自由勾配側溝	m	横断用B400*H1200	5.0	5	二次製品 横断用B400*H1200タイプ

数量総括表

工事区分	工種	種別	細別	単位	規格	設計数量	積算数量	備考
			自由勾配側溝蓋	枚	300用 コンクリート蓋	61.0	61	
			自由勾配側溝蓋	枚	300用 グレーチング蓋	15.0	15	T-2 歩道用 細目 L=500
			自由勾配側溝蓋	枚	300横断用 グレーチング蓋	2.0	2	T-25 ボルト固定 L=1000
			自由勾配側溝蓋	枚	300用135° コーナー	8.0	8	
			自由勾配側溝蓋	枚	400用 コンクリート蓋	37.0	37	
			自由勾配側溝蓋	枚	400用 グレーチング蓋	9.0	9	T-2 歩道用 細目 L=500
			自由勾配側溝蓋	枚	400横断用 グレーチング蓋	2.0	2	T-25 ボルト固定 L=1000
			間詰工	式	張コンクリートt=100 基礎砕石t=100	1.0	1	
		函渠工	ボックスカルバート	m	B800*H800	1.6	1	二次製品
		函渠工	ボックスカルバート	m	B1200*H1000	8.4	8.4	二次製品
		管渠工	台付き管	m	φ 600	5.8	5	二次製品
		集水枿工	集水枿B	箇所	600*600*600	4.0	4	現場打ちコンクリート
			集水枿C	箇所	600*600*800	3.0	3	現場打ちコンクリート
			集水枿D	箇所	700*700*1500	1.0	1	現場打ちコンクリート
			集水枿E	箇所	800*800*1500	1.0	1	現場打ちコンクリート
			集水枿F	箇所	1400*1400*1550	1.0	1	現場打ちコンクリート
			集水枿G	箇所	1400*1400*1750	1.0	1	現場打ちコンクリート
	構造物撤去工							
		構造物撤去工	コンクリート撤去	m ³	無筋構造物	29.4	29	
			コンクリート撤去	m ³	有筋構造物	35.1	35	
			舗装版切断	m	t=5cm	28.0	28	

土工集計表

工 種	数 量	摘 要
掘削工		
オープン(土砂)	233.2(m ³)	270.4-37.2
路床盛土工		
路床盛土	24.5(m ³)	流用土
路体盛土工		
W<1.0	0.0(m ³)	流用土
1.0≦W<2.5	14.5(m ³)	流用土
2.5≦W<4.0	9.1(m ³)	流用土
4.0≦W	0(m ³)	流用土
残土処理工		
残土処理	141.6	233+219.7-(24.5+14.5
		+9.1+231.9)/0.9

関連数量

・床掘 V=219.7m³

・埋戻 V=231.9m³

アスファルト撤去V=743.6*0.05=37.2m³

土工計算書

測 点	区間距離	オープン掘削(土砂)			断面積	平 均	土 量
		断面積	平 均	土 量			
No.9							
	4.000	2.5					
No.10	16.000	2.5	2.50	40.0			
No.11	20.000	0.0	1.25	25.0			
No.11+9.000	9.000	0.5	0.25	2.3			
No.12	11.000	0.8	0.65	7.2			
No.12+6.0	6.000	0.8	0.80	4.8			
No.12+10.000	4.000	16.5	8.65	34.6			
No.13	10.000	14.8	15.65	156.5			
小 計	80.000			270.4			

土工計算書

測 点	区間距離	路床盛土			断面積	平均	土 量
		断面積	平均	土 量			
No.9							
	4.000						
No.10	16.000						
No.11	20.000	0.6	0.30	6.0			
No.11+9.000	9.000	0.9	0.75	6.8			
No.12	11.000	0.5	0.70	7.7			
No.12+6.0	6.000	0.5	0.50	3.0			
No.12+10.000	4.000	0.0	0.25	1.0			
No.13	10.000	0.0	0.00	0.0			
小 計	80.000			24.5			

土工計算書

測 点	区間距離	路体盛土(W<1.0)			路体盛土(1.0≤W<2.5)		
		断面積	平均	土量	断面積	平均	土量
No.9							
	4.000						
No.10	16.000						
No.11	20.000				0.6	0.30	6.0
No.11+9.000	9.000				0.3	0.45	4.1
No.12	11.000				0.2	0.25	2.8
No.12+6.0	6.000				0.2	0.20	1.2
No.12+10.000	4.000				0.0	0.10	0.4
No.13	10.000					0.00	0.0
小 計	80.000			0.0			14.5

土工計算書

測 点	区間距離	路体盛土(2.5 ≤ W < 4.0)			路体盛土(4.0 ≤ W)		
		断面積	平均	土量	断面積	平均	土量
No.9							
	4.000						
No.10	16.000						
No.11	20.000	0.0	0.00	0.0			
No.11+9.000	9.000	0.3	0.15	1.4			
No.12	11.000	1.1	0.70	7.7			
No.12+10.000	10.000						
No.13	10.000						
合 計	80.000			9.1			0.0

作業土工計算書

測 点	区間距離	床掘(左)			床掘(右)		
		断面積	平均	土量	断面積	平均	土量
No.9							
No.9+4.0	4.000	2.5					
No.9+9.0	5.000	2.5	2.50	12.5	0.5		
No.10	11.000	2.5	2.50	27.5	0.5	0.50	5.5
No.11	20.000	5.6	4.05	81.0	0.3	0.40	8.0
No.11+9.000	9.000	2.5	4.05	36.5	0.0	0.15	1.4
No.12	11.000	0.0	1.25	13.8	0.3	0.15	1.7
No.12+6.0	6.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	1.8
No.12+10.000	4.000	0.0	0.00	0.0	2.2	1.25	5.0
No.13	10.000	0.0	0.00	0.0	2.8	2.50	25.0
小 計	80.000			171.3			48.4

作業土工計算書

測 点	区間距離	埋戻(左)			埋戻(右)		
		断面積	平均	土量	断面積	平均	土量
No.9							
No.9+4.0	4.000						
No.9+9.0	5.000	2.4					
No.10	11.000	2.4	2.40	26.4	0.4	0.20	2.2
No.11	20.000	4.9	3.65	73.0	0.3	0.35	7.0
No.11+9.000	9.000	2.3	3.60	32.4	0.0	0.15	1.4
No.12	11.000	0.0	1.15	12.7	0.3	0.15	1.7
No.12+6.0	6.000	0.0	0.00	0.0	0.3	0.30	1.8
No.12+10.000	4.000	0.0	0.00	0.0	6.1	3.20	12.8
No.13	10.000	0.0	0.00	0.0	6.0	6.05	60.5
小 計	80.000			144.5			87.4

作業土工計算書

測点	区間距離	基面整正(左)			基面整正(右)		
		長さ	平均	面積	長さ	平均	面積
No.9							
No.9+4.0	4.000						
No.9+9.0	5.000	0.67					
No.10	11.000	0.67	0.670	7.37	0.51	0.255	2.81
No.11	20.000	1.03	0.850	17.00	0.15	0.330	6.60
No.11+9.000	9.000	0.76	0.895	8.06	0.00	0.075	0.68
No.12	11.000	0.00	0.380	4.18	0.51	0.255	2.81
No.12+6.0	6.000	0.00	0.000	0.00	0.51	0.510	3.06
No.12+10.000	4.000	0.00	0.000	0.00	1.60	1.055	4.22
No.13	10.000	0.00	0.000	0.00	1.60	1.600	16.00
合計	80.000			36.61			36.18

舗装工集計表

工 種	数 量	摘 要
路床改良	580.3(m ²)	改良厚さ t=55cm
下層路盤	484.49(m ²)	t=100mm
上層路盤	452.0(m ²)	t=100mm

舗 装 工 計 算 書

測 点	区間距離	下層路盤			上層路盤		
		長 さ	平 均	面 積	長 さ	平 均	面 積
No.9+4.2		2.50			2.50		
No.9+9.3	5.100	2.50	2.500	12.75	2.50	2.500	12.75
No.9+9.3	0.000	5.00	3.750	0.00	5.00	3.750	0.00
No.10	10.700	5.00	5.000	53.50	5.00	5.000	53.50
No.11	20.000	5.00	5.000	100.00	5.00	5.000	100.00
No.11+4.0	4.000	5.00	5.000	20.00	5.00	5.000	20.00
No.11+4.0	0.000	14.00	9.500	0.00	14.00	9.500	0.00
No.11+9.000	5.000	14.00	9.500	47.50	14.00	9.500	47.50
No.11+10.0	1.000	14.00	14.000	14.00	14.00	14.000	14.00
No.11+10.0	0.000	5.00	9.500	0.00	5.00	9.500	0.00
No.11+18.5	8.500	5.00	9.500	80.75	5.00	9.500	80.75
No.11+18.5	0.000	16.89	15.445	0.00	16.89	15.445	0.00
No.12	1.500	16.89	15.445	23.17	16.89	15.445	23.17
No.12+4.0	4.000	16.89	10.945	43.78	16.89	10.945	43.78
No.12+4.0	0.000	5.00	10.945	0.00	5.00	10.945	0.00
No.12+8.7	4.700	5.00	10.945	51.44	2.50	9.695	45.57
No.12+10.000	1.300	2.50	9.695	12.60	0.00	8.445	10.98
No.13	10.000	2.50	2.500	25.00	0.00	0.000	0.00
小 計	75.800			484.49			452.00

舗装工計算書

測点	区間距離	路床改良(t=55cm)(左)			長さ	平均	面積
		長さ	平均	面積			
No.9		4.3					
No.9+4.2	4.200	4.3	4.30	18.1			
No.9+9.3	5.100	4.3	4.30	21.9			
No.10	10.700	8.6	6.45	69.0			
No.11	20.000	8.6	8.60	172.0			
No.11+9.000	9.000	8.6	8.60	77.4			
No.12	11.000	8.6	8.60	94.6			
No.12+8.7	8.700	8.6	8.60	74.8			
No.12+10.000	1.300	4.4	6.50	8.5			
No.13	10.000	4.4	4.40	44.0			
小計	80.000			580.3			0.0

撤去工集計表

工 種	数 量	摘 要
撤去工		
アスファルト撤去	743.6(m ²)	(t=5cm)
コンクリート撤去(無筋)	29.37(m ³)	
コンクリート撤去(有筋)	35.14(m ³)	
殻運搬		
アスファルト	37.2(m ³)	743.6×0.05
コンクリート(無筋)	29.37(m ³)	19.52+9.85
コンクリート(有筋)	29.76(m ³)	26.87+2.89
コンクリート(有筋)擁壁	5.376	No.12+6.0付近 L=5.6m
合計	35.14(m ³)	

撤去工計算書

測点	区間距離	アスファルト撤去(t=5cm)			長さ	平均	面積
		長さ	平均	面積			
No.9							
No.9+4.2	4.200	5.3					
No.9+9.3	5.100	5.3	5.30	27.0			
No.9+9.3	0.000	10.6	10.60	0.0			
No.10	10.700	10.6	10.60	113.4			
No.11	20.000	10.7	10.65	213.0			
No.11+4.0	4.000	10.7	10.70	42.8			
No.11+4.0	0.000	16.2	13.45	0.0			
No.11+9.000	5.000	16.2	13.45	67.3			
No.11+10.0	1.000	16.2	16.20	16.2			
No.11+10.0	0.000	10.7	13.45	0.0			
No.11+18.5	8.500	10.7	13.45	114.3			
No.11+18.5	0.000	19.0	14.85	0.0			
No.12	1.500	19.0	17.60	26.4			
No.12+4.0	4.000	19.0	17.60	70.4			
No.12+4.0	0.000	6.5	8.60	0.0			
No.12+8.7	4.700	6.5	8.60	40.4			
No.12+10.000	1.300	0.0	9.50	12.4			
No.13	10.000	0.0	0.00	0.0			
小計	80.000			743.6			

撤去工計算書

測点	区間距離	無筋 コンクリート撤去(左)			無筋 コンクリート撤去(右)		
		面積	平均	体積	面積	平均	体積
No.9+4.2							
No.9+9.3	5.100	0.29			0.15		
No.10	10.700	0.29	0.290	3.10	0.15	0.150	1.61
No.11	20.000	0.56	0.425	8.50	0.15	0.150	3.00
No.11+9.000	9.000	0.54	0.550	4.95	0.24	0.195	1.76
No.12	11.000	0.00	0.270	2.97	0.16	0.200	2.20
No.12+6.0	6.000	0.00	0.000	0.00	0.16	0.160	0.96
No.12+10.000	4.000	0.00	0.000	0.00	0.00	0.080	0.32
No.13	10.000	0.00	0.000	0.00	0.00	0.000	0.00
小計	75.800			19.52			9.85

撤去工計算書

測点	区間距離	有筋 コンクリート撤去(左)			有筋 コンクリート撤去(右)		
		面積	平均	体積	面積	平均	体積
No.9+4.2							
No.9+9.3	5.100	0.46					
No.10	10.700	0.46	0.460	4.92			
No.11	20.000	0.46	0.460	9.20			
No.11+9.000	9.000	0.46	0.460	4.14			
No.12	11.000	0.45	0.455	5.01	0.00		
No.12+6.0	6.000	0.45	0.450	2.70	0.00		
No.12+10.000	4.000	0.00	0.225	0.90	0.22	0.110	0.44
No.13	10.000	0.00	0.000	0.00	0.27	0.245	2.45
小計	75.800			26.87			2.89

構造物調書

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
小型重力式擁壁A	No.9+9.5~No.9+18.0 (L=8.8m)	
小計	L=8.8m	
合 計	L=8.8m	

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
小型重力式擁壁C	No.11+2.0~No.11+17.5 (L=15.8m)	
小計	L=15.8m	
合 計		L=15.8m

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
自由勾配側溝 (B300*H300)		
	No.9+9.5付近 (L=4.0m)	
	No.11+18.0付近 (L=10.0m)	No.11+4.0付近 (L=7.0m)
		No.11+10.0付近 (L=7.0m)
		No.12+10.0～No.13 (L=14.0m)
小計	L=14.0m	L=28.0m
合 計	L=42.0m	

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
自由勾配側溝 (B300*H500)		
		No.9+15.5～No.11+3.5 (L=24.4m)
		No.11+10.5～No.13+11.0 (L=10.4m)
小計		L=34.8m
合 計	L=34.8m	

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
自由勾配側溝 (B400*H1200)		
	No.9+10.5~No.11+17.5 (L=46.8m)	
小計	L=46.8m	
合 計	L=46.8m	

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
自由勾配側溝 (横断用B300*H1500)		
		No.11+4.5~No.11+9.5 (L=5.0m)
小計		L=5.0m
合 計		L=5.0m

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
自由勾配側溝 (横断用B400*H1200)	No.9+4.5~No.9+9.5 (L=5.0m)	
小計	L=5.0m	L=0.0m
合 計	L=5.0m	

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
ボックスカルバート (B800*H800)		No.12+5.0付近 (L=1.6m)
小計		L=1.6m
合 計	L=1.6m	

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
台付き管 (φ 600)	No.11+18.5~No.12+4.5	
	(L=5.8m)	
小 計	L=5.8m	
合 計		L=5.8m

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
集水桝B (600*600*600)		
	No.9+9.0付近 (N=1.0ヶ所)	
	No.11+18.0付近 (N=1.0ヶ所)	No.11+4.0付近 (N=1.0ヶ所)
		No.11+9.0付近 (N=1.0ヶ所)
小計	N=2.0ヶ所	N=2.0ヶ所
合 計	N=4.0ヶ所	

延長・箇所調書

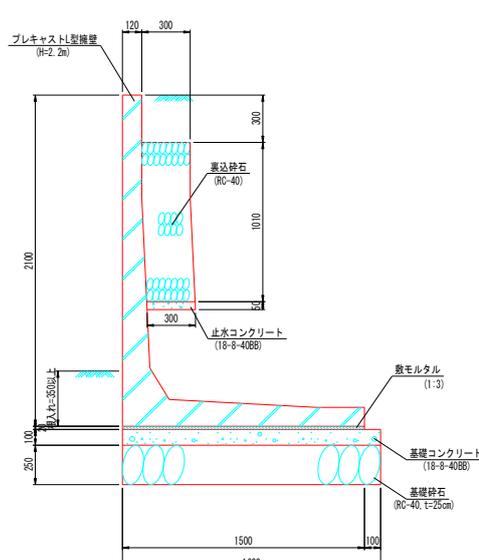
工 種	(左)	(右)
集水桝C (600*600*800)		
		No.9+14.0付近 (N=1.0ヶ所)
		No.11+4.0付近 (N=1.0ヶ所)
		No.11+9.0付近 (N=1.0ヶ所)
小計		N=3.0ヶ所
合 計		N=3.0ヶ所

延長・箇所調書

工 種	(左)	(右)
集水桝D (700*700*1500)		
	No.9+9.0付近 (N=1.0ヶ所)	
小計	N=1.0ヶ所	
合 計	N=1.0ヶ所	

材 料 計 算 書

材 料 計 算 書

工 種	プレキャストL型擁壁(H=2.1m)		
プレキャストL型擁壁 (H=2.1m) S-1/20			
			
名 称	算 式	単 位	数 量
プレキャストL型擁壁 (H=2.1m)	$10.00 \div 2.00 = 5.00$	個	5.0
裏込碎石 (RC-40)	$0.30 \times 1.01 \times 10.00 = 3.03$	m^3	3.0
止水コンクリート (18-8-40BB)	$0.30 \times 0.05 \times 10.00 = 0.15$	m^3	0.2
同上型枠	$0.05 \times 10.00 = 0.50$	m^2	0.5
敷モルタル (1:3)	$1.50 \times 0.02 \times 10.00 = 0.30$	m^3	0.3
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$1.60 \times 0.10 \times 10.00 = 1.60$	m^3	1.6
同上型枠	$0.10 \times 2 \times 10.00 = 2.00$	m^2	2.0
基礎碎石 (RC-40, t=25cm)	$1.60 \times 10.00 = 16.00$	m^2	16.0

材 料 計 算 書

工 種	自由勾配側溝(B300*H300)		
<div style="display: flex; justify-content: space-between;"> <div style="text-align: center;"> <p>自由勾配側溝 (B300*H300)</p> <p>S=1/20</p> <p>※5mに1箇所グレーチング蓋(歩道用細目, L=0.5m)を設置。</p> </div> <div style="text-align: right;"> <p>10m当り</p> </div> </div>			
名 称	算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝 (B300*H300)	$10.00 \div 2.00 = 5.00$	個	5.0
インバートコンクリート (18-8-40BB)	$0.30 \times 0.05 \times 10.00 = 0.15$	m ³	0.15
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$0.51 \times 0.05 \times 10.00 = 0.26$	m ³	0.26
同上型枠	$0.05 \times 2 \times 10.00 = 1.00$	m ²	1.0
基礎碎石 (RC-40, t=10cm)	$0.51 \times 10.00 = 5.1$	m ²	5.1
コンクリート蓋 (歩道用)		枚	8.0
グレーチング蓋 (歩道用細目L=0.5m)		枚	2.0

材 料 計 算 書

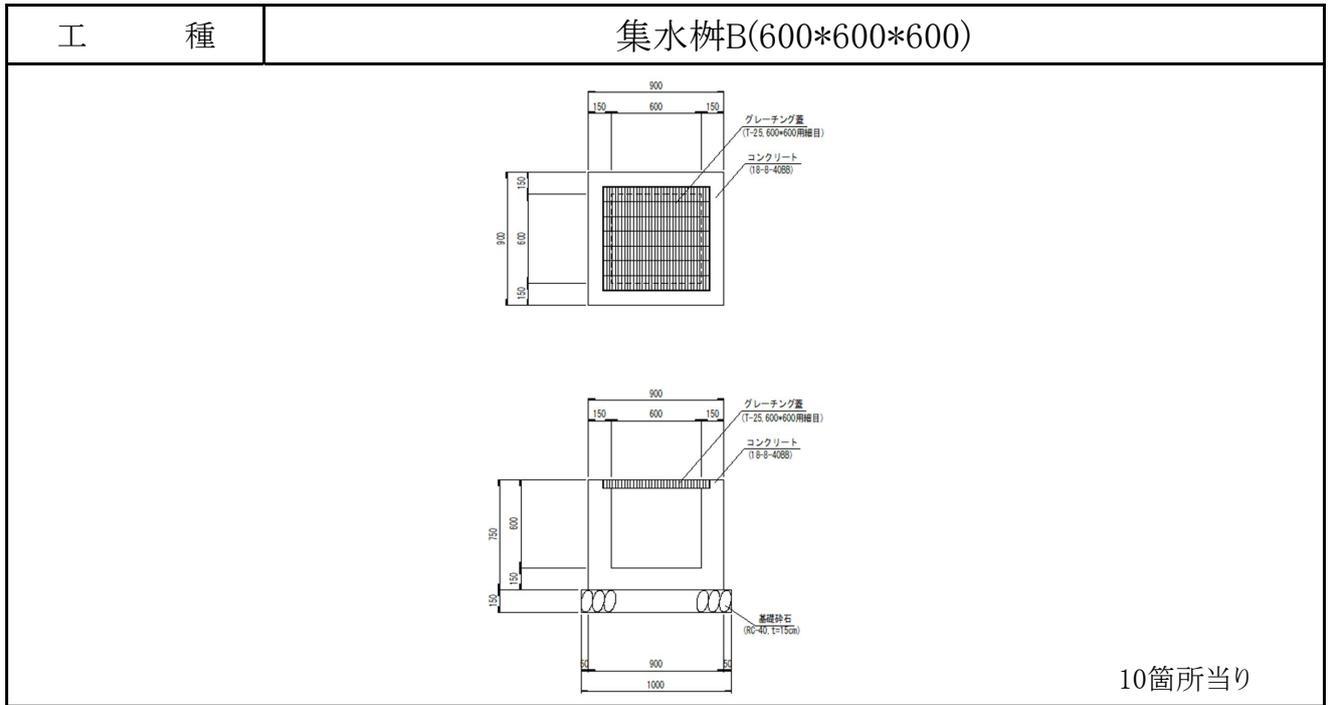
工 種	自由勾配側溝(B300*H500)		
<div style="text-align: center;"> <p>自由勾配側溝 (B300*H500)</p> <p>S=1/20</p> <p>※5mに1箇所グレーチング蓋(歩道用細目, L=0.5m)を設置。</p> <p style="text-align: right;">10m当り</p> </div>			
名 称	算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝 (B300*H500)	$10.00 \div 2.00 = 5.00$	個	5.0
インバートコンクリート (18-8-40BB)	$0.30 \times 0.05 \times 10.00 = 0.15$	m ³	0.15
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$0.51 \times 0.05 \times 10.00 = 0.26$	m ³	0.26
同上型枠	$0.05 \times 2 \times 10.00 = 1.00$	m ²	1.0
基礎砕石 (RC-40, t=10cm)	$0.51 \times 10.00 = 5.1$	m ²	5.1
コンクリート蓋 (歩道用)		枚	8.0
グレーチング蓋 (歩道用細目L=0.5m)		枚	2.0

材 料 計 算 書

工 種	自由勾配側溝(B400*H1200)		
自由勾配側溝 (B400*H1200) <small>S=1/20</small>			
			10m当り
名 称	算 式	単 位	数 量
自由勾配側溝 (B400*H1200)	$10.00 \div 2.00 = 5.00$	個	5.0
インバートコンクリート (18-8-40BB)	$0.40 \times 0.05 \times 10.00 = 0.20$	m ³	0.2
基礎コンクリート (18-8-40BB)	$0.67 \times 0.05 \times 10.00 = 0.34$	m ³	0.34
同上型枠	$0.05 \times 2 \times 10.00 = 1.00$	m ²	1.0
基礎砕石 (RC-40,t=10cm)	$0.67 \times 10.00 = 6.7$	m ²	6.7
コンクリート蓋 (歩道用)		枚	8.0
グレーチング蓋 (歩道用細目L=0.5m)		枚	2.0

※5mに1箇所グレーチング蓋(歩道用細目、L=0.5m)を設置。

材 料 計 算 書



名 称	算 式	単 位	数 量
コンクリート (18-8-40BB)	$(0.90 \times 0.90 \times 0.75 - 0.60 \times 0.60 \times 0.60) \times 10 = 3.92$	m ³	3.9
No.9+9.0(左) 控除断面	既設側溝 300*300 0.0135 0.0135 計0.027	10箇所 0.27	m ³ 3.7
No.11+18.0(左) 控除断面	既設側溝 300*300 0.0135 0.0135 計0.027	10箇所 0.27	m ³ 3.7
No.11+4.0(右) 控除断面	既設側溝 300*300 0.0135 0.0135 計0.027	10箇所 0.27	m ³ 3.7
No.11+9.0(右) 控除断面	既設側溝 300*300 0.0135 0.0135 計0.027	10箇所 0.27	m ³ 3.7
同上型枿	$(0.90 + 0.60) \times 4 \times 0.75 \times 10 = 45.00$	m ²	45.0
基礎砕石 (RC-40, t=15cm)	$1.00 \times 1.00 \times 10 = 10.00$	m ²	10.0
グレーチング蓋 (T-25, 600*600用細目)		組	10.0

