

平成25年度

城跡北部処理分区下水管渠布設工事（その2）

数 量 計 算 書

（開 削 工）

亀山市 建設部上下水道局下水道室

# 数量集計表

( 補助 )

龜山市 建設部上下水道局下水道室

# 管路土工集計表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設計数量	備 考
舗装版切断工	As/Con t=20cm以下		m	2,157.00	2,157	As版 2,157.00
舗装版切断工	As/Con 20cm<t≤40cm		m	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m <sup>2</sup>	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m <sup>2</sup>	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m <sup>2</sup>	966.68	966	As版 966.68
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m <sup>2</sup>	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	—		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	—		
舗装版破碎工	As/Con 15cm<t≤30cm		m <sup>2</sup>	—		
舗装版破碎工	As/Con 15cm<t≤40cm		m <sup>2</sup>	—		
舗装版破碎工	As/Con 15cm<t≤40cm		m <sup>2</sup>	—		
舗装版破碎工	As/Con 15cm<t≤40cm		m <sup>2</sup>	—		
機械掘削工			m <sup>3</sup>	—		
機械掘削工			m <sup>3</sup>	—		
機械掘削工			m <sup>3</sup>	1,932.90	1,932	
機械掘削工			m <sup>3</sup>	—		
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	—		
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	—		
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	1,367.22	1,367	
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	—		
機械埋戻工		再生碎石	m <sup>3</sup>	—		
機械埋戻工		再生碎石	m <sup>3</sup>	—		
機械埋戻工		再生碎石	m <sup>3</sup>	—		



## 管 布 設 工 集 計 表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 150		m	1,045.92	1,045	
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 200		m	—		
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 250		m	—		
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 300		m	—		
硬質塩化ビニール管	φ 150 ゴム輪受口		本	247.0	247	
硬質塩化ビニール管	φ 150 プレーンエンド		本	14.5	15	
硬質塩化ビニール管	φ 200 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 200 プレーンエンド		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 250 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 250 プレーンエンド		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 300 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 300 プレーンエンド		本	—		
マンホール継手工	φ 150	ゴム輪受口 可とう継手	個	69	69	
マンホール継手工	φ 200	ゴム輪受口 可とう継手	個	—		
マンホール継手工	φ 250	ゴム輪受口 可とう継手	個	—		
標識埋設シート			m	1,476.35	1,476	
砂基礎工			m <sup>3</sup>	—		
砂基礎工			m <sup>3</sup>	—		
砂基礎工			m <sup>3</sup>	386.97	386	
砂基礎工			m <sup>3</sup>	—		

## 圧送管材料集計表

(補助)

(664路線VP φ 100 L=240.04m) (667-6路線VP φ 75L=195.46m)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口直管	L=5.0m VP φ 75	本	39	39	N=35(直管)+4(甲切管)=39本
硬質塩化ビニール管	ゴム輪受口直管	L=5.0m VP φ 100	本	48	48	N=38(直管)+10(甲切管)=48本
硬質塩化ビニール管継手	φ 75 45°		個	1	1	
硬質塩化ビニール管継手	φ 100 45°		個	11	11	
硬質塩化ビニール管継手	φ 75 22°	1/2ベント	個	3	3	
硬質塩化ビニール管継手	φ 100 22°	1/2ベント	個	7	7	
硬質塩化ビニール管継手	φ 75 11°	1/4ベント	個	5	5	
硬質塩化ビニール管継手	φ 100 11°	1/4ベント	個	1	1	
硬質塩化ビニール管継手	φ 75 5°	5/8ベント	個	1	1	
硬質塩化ビニール管継手	φ 100 5°	5/8ベント	個	2	2	
ソケット	φ 75		個	4	4	
ソケット	φ 100		個	8	8	
VP用離脱防止金具	φ 75用		個	18	18	
VP用離脱防止金具	φ 100用		個	34	34	
片フランジ曲管	80A×45°	SUS304-20S	個	1	1	
片フランジ直管	100A°	SUS304-20S	個	1	1	L=550
伸縮可とう管	両フランジ型	φ 75	個	1	1	L=350
伸縮可とう管	両フランジ型	φ 100	個	1	1	L=350
メカフランジ	φ 75		個	1	1	
メカフランジ	φ 100		個	1	1	
フランジ接手材	φ 75		個	2	2	
フランジ接手材	φ 100		個	2	2	
電線管	FEP φ 50		m	60.0	60	L=10.0m×3本×2箇所

# 土留工集計表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設計数量	備 考
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=4.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m		m	92.73	92	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m		m	684.60	684	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m		m	93.63	93	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m		m	74.41	74	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=4.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=4.0m		m	—		
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 3段		m	—		
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 2段		m	631.72	631	
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 1段		m	313.65	313	
素掘			m	133.13	133	

# 1号組立マンホール工 集計表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
マンホール蓋	T-25 亀山市型		組	—		
マンホール蓋	T-14 亀山市型		組	33	33	
調整モルタル	20mm～70mm		箇所	33	33	
調整リング	50mm		個	6	6	
調整リング	100mm		個	13	13	
調整リング	150mm		個	—		
斜壁ブロック	300mm		個	23	23	
斜壁ブロック	450mm		個	7	7	
斜壁ブロック	600mm		個	3	3	
直壁ブロック	300mm		個	1	1	
直壁ブロック	600mm		個	1	1	
直壁ブロック	900mm		個	2	2	
直壁ブロック	1200mm		個	1	1	
直壁ブロック	1500mm		個	—		
直壁ブロック	1800mm		個	—		
躯体ブロック	600mm		個	—		
躯体ブロック	900mm		個	5	5	
躯体ブロック	1200mm		個	3	3	
躯体ブロック	1500mm		個	5	5	
躯体ブロック	1800mm		個	20	20	
底版ブロック	h=130mm		個	33	33	
削孔工	φ100mm		箇所	4	4	
削孔工	φ150mm		箇所	36	36	
削孔工	φ200mm		箇所	—		













# マンホールポンプ立坑(M664-1)数量計算書

## ライナープレート立坑 φ2000

( 1/3 )

名 称	規 格	算 式	数 量
<b>舗装復旧工</b>			
舗装切断	As舗装版 t=4cm	$L= 2.560 + 3.000 + 2.540 \quad (\text{平均幅}2.55\text{m}) = 8.100$	8 m
	Co舗装版 t=10cm	$L= 0.440 + 3.000 + 0.460 \quad (\text{平均幅}0.45\text{m}) = 3.900$	4 m
舗装取壊し	As舗装版 t=4cm	$V= 3.000 \times 2.550 = 7.650$	8 m <sup>2</sup>
	Co舗装版 t=10cm	$V= 3.000 \times 0.450 = 1.350$	1 m <sup>2</sup>
表 層(仮復旧)	再生密粒度アスコン t=30mm	$A= 3.000 \times 3.000 - 1/4 \times \pi \times 1.140^2 = 7.979$	8 m <sup>2</sup>
路 盤	RC-40 t=160	$A= 3.000 \times 3.000 - 1/4 \times \pi \times 1.140^2 = 7.979$	8 m <sup>2</sup>
<b>掘削工</b>			
路面覆工部	覆工板部分	$V_{1A}= 3.000 \times 2.550 \times (0.200 - 0.040) = 1.224$	(既設As部分)
		$V_{1C}= 3.000 \times 0.450 \times (0.200 - 0.100) = 0.135$	(既設Co部分)
	ガイドコンクリート部分	$V_2= 3.000 \times 3.000 \times (0.500 + 0.400) = 8.100$	
		計 = 9.459	9 m <sup>3</sup>
ライナープレート部		$V= 1/4 \times \pi \times (2.000 + 0.180)^2 \times (4.263 - 0.700 - 0.400)$	
		= 11.806	12 m <sup>3</sup>
<b>ライナープレート</b>			
ライナープレート	φ2000 t=2.7mm	$W= 208 \text{ kg/m} \times 4.000 \div 1000 = 0.832$	0.83 t
設置・撤去	φ2000 L=1.000m	$W= 208 \text{ kg/m} \times 1.000 \div 1000 = 0.208$	0.21 t
存置	φ2000	$L= 3.000 = 3.000$	3 m
損料	φ2000 (取除分)	$N= 1.000 = 1.000$	1 式
ライナー掘削土留	φ2000 砂質土	$H= 4.000 = 4.000$	4 m
グラウト工		$V= 0.09\pi \times (2.000 + 0.090) \times 4.000 = 2.364$	2 m <sup>3</sup>
鏡切り工	φ150	$L= 1.000 = 1.000$	1 m
<b>ガイドコンクリート</b>			
コンクリート	18-8-25BB	$V=( 3.000 \times 3.000 - 1/4 \times \pi \times 2.000^2 ) \times 0.300 = 1.758$	1.76 m <sup>3</sup>
型枠		$A=( 3.000 + 3.000 ) \times 0.300 \times 2 = 3.600$	3.60 m <sup>2</sup>
基礎碎石	RC-40 t=100mm	$A= 3.000 \times 3.000 - 1/4 \times \pi \times 2.000^2 = 5.858$	5.86 m <sup>2</sup>

# マンホールポンプ立坑(M664-1)数量計算書

## ライナープレート立坑 φ2000

( 2/3 )

名 称	規 格	算 式	数 量
<b>基礎工</b>			
基礎碎石	RC-40 t=200mm	$A = 1/4 \times \pi \times 2.000^2 = 3.142$	3 m <sup>2</sup>
<b>埋戻し工</b>			
埋戻し	発生土	$V = 8.100 + 1/4 \times \pi \times 2.000^2 \times 0.173 - 1.983 = 6.660$	7 m <sup>3</sup>
控除	1.蓋、調整リング	$V1 = 1/4 \times \pi \times 1.140^2 \times 0.053 = 0.054$	
(2号レジンマンホール)	2.頂版	$V2 = 1/4 \times \pi \times 1.360^2 \times 0.130 = 0.189$	
	3.躯体	$V3 = 1/4 \times \pi \times 1.280^2 \times 0.890 = 1.145$	
	4.本管(φ100)	$V4 = 1/4 \times \pi \times 0.114^2 \times 0.860 = 0.009$	
(ガイトンコンクリート)	5.基礎碎石	$V5 = 5.858 \times 0.100 = 0.586$	
		控除合計 = 1.983	
流用土運搬	往路	$V = 6.660 / 0.9 = 7.400$	7 m <sup>3</sup>
流用土運搬	復路	$V = 6.660 / 0.9 = 7.400$	7 m <sup>3</sup>
積込工	流用土	$V = 7.400 = 7.400$	7 m <sup>3</sup>
埋戻し	コンクリート(C-170)	$V = 1/4 \times \pi \times 2.000^2 \times 2.800 - 3.626 = 5.170$	5 m <sup>3</sup>
控除	1.躯体	$V1 = 1/4 \times \pi \times 1.280^2 \times 2.710 = 3.487$	
(3号レジンマンホール)	2.底版、基礎Co	$V2 = 1/4 \times \pi \times 1.360^2 \times 0.090 = 0.131$	
	3.本管(φ150)	$V3 = 1/4 \times \pi \times 0.165^2 \times 0.360 = 0.008$	
		控除合計 = 3.626	
<b>残土処分工</b>			
掘削土量	路面覆工部	$V = 9.459 = 9.459$	
	ライナープレート部	$V = 11.806 = 11.806$	
		掘削土量合計 = 21.265	
<b>路面覆工</b>			
覆工板設置・撤去	B1.0m×L3.0m×H0.2m	$A = 3.000 \times 3.000 = 9.000$	9.00 m <sup>2</sup>
覆工板重量	w=595kg/枚	$W = 595 \times 3 \div 1000 = 1.785$	1.785 t
受桁設置・撤去	H-250×250×9×14	$N = 1 = 1$	1 箇所
受桁重量	w=72.4kg/m	$W1 = 72.4 \times 3.000 \times 2 \div 1000 = 0.434$	
		$W2 = 72.4 \times 3.000 \times 2 \div 1000 = 0.434$	
		計 = 0.868	0.87 t
路面すりつけ工		$L = 3.000 \times 4.000 = 12.000$	12.00 m





## マンホールポンプ立坑(M667-6-1)数量計算書

## ライナープレート立坑 φ1500

(1/2)

名 称	規 格	算 式	数 量
舗装復旧工			
舗装切断	As舗装版 t=4cm	$L = 2.500 + 2.500 + 2.500 = 7.500$	8 m
舗装取壊し	As舗装版 t=4cm	$V = 2.500 \times 2.500 = 6.250$	6 m <sup>2</sup>
表 層(仮復旧)	再生密粒度アスコン t=30mm	$A = 2.500 \times 2.500 - 1/4 \times \pi \times 1.140^2 = 5.229$	5 m <sup>2</sup>
路 盤	RC-40 t=160	$A = 2.500 \times 2.500 - 1/4 \times \pi \times 1.140^2 = 5.229$	5 m <sup>2</sup>
掘削工			
路面覆工部	覆工板部分	$V1 = 2.500 \times 2.500 \times (0.200 - 0.040) = 1.000$	
	覆工板部分	$V2 = 2.500 \times 2.500 \times 0.500 = 3.125$	
	ガイトコンクリート部分	$V3 = 2.500 \times 2.500 \times 0.400 = 2.500$	
		計 = 6.625	7 m <sup>3</sup>
ライナープレート部		$V = 1/4 \times \pi \times (1.500 + 0.180)^2 \times (4.842 - 0.700 - 0.400) = 8.295$	8.30 m <sup>3</sup>
ライナープレート			
ライナープレート	φ1500 t=2.7mm	$W = 162 \text{ kg/m} \times 4.500 \div 1000 = 0.729$	0.73 t
設置・撤去	φ1500 L=1.000m	$W = 162 \text{ kg/m} \times 1.000 \div 1000 = 0.162$	0.16 t
存置	φ1500	$L = 3.500$	3.50 m
損料	φ1500 (取除分)	$N = 1.000$	1 式
ライナー掘削土留	φ1500 砂質土	$H = 4.500$	4.50 m
グラウト工		$V = 0.09 \pi \times (1.500 + 0.090) \times 4.500 = 2.023$	2 m <sup>3</sup>
鏡切り工	φ150	$L = 1.000$	1 m
ガイドコンクリート			
コンクリート	18-8-25BB	$V = (2.500 \times 2.500 - 1/4 \times \pi \times 1.500^2) \times 0.300 = 1.345$	1.35 m <sup>3</sup>
型枠		$A = (2.500 + 2.500) \times 0.300 \times 2 = 3.000$	3.00 m <sup>2</sup>
基礎碎石	RC-40 t=100mm	$A = 2.500 \times 2.500 - 1/4 \times \pi \times 1.500^2 = 4.483$	4.48 m <sup>2</sup>
基礎工			
基礎碎石	RC-40 t=200mm	$A = 1/4 \times \pi \times 1.500^2 = 1.767$	2 m <sup>2</sup>

# マンホールポンプ立坑(M667-6-1)数量計算書

## ライナープレート立坑 φ1500

( 2/2 )

名 称	規 格	算 式	数 量
埋戻し工			
埋戻し	発生土	$V = 2.500 \times 2.500 \times 1.100$ $+ 1/4 \times \pi \times 1.500^2 \times 0.242 - 2.142$	$= 5.161$ $5 \text{ m}^3$
控除	1.蓋、調整リング	$V1 = 1/4 \times \pi \times 1.140^2 \times 0.222$	$= 0.227$
(2号レジンマンホール)	2.頂版	$V2 = 1/4 \times \pi \times 1.360^2 \times 0.130$	$= 0.189$
	3.躯体	$V3 = 1/4 \times \pi \times 1.280^2 \times 0.990$	$= 1.274$
	4.本管(φ75)	$V4 = 1/4 \times \pi \times 0.089^2 \times 0.610$	$= 0.004$
(ガイトコンクリート)	5.基礎砕石	$V5 = 4.483 \times 0.100$	$= 0.448$
		控除合計 = 2.142	
流用土運搬	往 路	$V = 5.161 / 0.9$	$= 5.734$ $6 \text{ m}^3$
流用土運搬	復 路	$V = 5.161 / 0.9$	$= 5.734$ $6 \text{ m}^3$
積込工	流 用 土	$V = 5.734$	$= 5.734$ $6 \text{ m}^3$
埋戻し	コンクリート(C-170)	$V = 1/4 \times \pi \times 1.500^2 \times 3.300 - 4.264$	$= 1.568$ $2 \text{ m}^3$
控除	1.躯体	$V1 = 1/4 \times \pi \times 1.280^2 \times 3.210$	$= 4.131$
(2号レジンマンホール)	2.底版、基礎Co	$V2 = 1/4 \times \pi \times 1.360^2 \times 0.090$	$= 0.131$
	3.本管(φ150)	$V3 = 1/4 \times \pi \times 0.165^2 \times 0.110$	$= 0.002$
		控除合計 = 4.264	
残土処分工		$V = 14.92 - 5.16$	$= 9.76$ $10 \text{ m}^3$
掘削土量	路面覆工部	$V = 6.625$	$= 6.625$
	ライナープレート部	$V = 8.295$	$= 8.295$
		掘削土量合計 = 14.920	
路面覆工			
覆工板設置・撤去	B1.0m×L2.0m× H0.2m	$A = 2.000 \times 2.000$	$= 4.000$ $4.00 \text{ m}^2$
覆工板重量	w=382kg/体	$W = 382 \times 2 \div 1000$	$= 0.764$ $0.764 \text{ t}$
受桁設置・撤去	H-250×250×9×14	$N = 1$	$= 1$ $1 \text{ 箇所}$
受桁重量	w=72.4kg/m	$W1 = 72.4 \times 2.050 \times 2 \div 1000$ $W2 = 72.4 \times 2.050 \times 2 \div 1000$	$= 0.297$ $= 0.297$
		計 = 0.594	$0.59 \text{ t}$
路面すりつけ工		$L = 2.000 \times 4$	$= 8.000$ $8.00 \text{ m}$
コンクリート構造物取壊し			
無筋構造物	ガイトコンクリート	$V = 1.345$	$= 1.345$ $1 \text{ m}^3$
殻処分			
アスファルト		$V = 6.250 \times 0.040$	$= 0.250$ $0.25 \text{ m}^3$
無筋コンクリート		$V = 1.345$	$= 1.345$ $1 \text{ m}^3$
水路取除き・復旧			
JIS型水路	300A	$L = 2.500$	$= 2.500$ $3 \text{ m}$



## 汚水柵・取付管設置工 集計表

(補助)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設計数量	備 考
汚水柵設置工	塩ビ製ます		箇所	23	23	
汚水柵設置工	鋳鉄製ます		箇所	41	41	
支管取付工	メカロック支管 90° MLV	塩ビ管用	箇所	62	62	
取付管工	管径 φ100mm	A1-2	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	A1-3	箇所	—	—	
取付管工	管径 φ100mm	A1-4	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	A2-2	箇所	3	3	
取付管工	管径 φ100mm	A2-3	箇所	4	4	
取付管工	管径 φ100mm	A2-4	箇所	7	7	
取付管工	管径 φ100mm	B1-2	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	B1-3	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	B1-4	箇所	5	5	
取付管工	管径 φ100mm	B2-2	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	C1-3	箇所	—	—	
取付管工	管径 φ100mm	C2-2	箇所	1	1	
取付管工	管径 φ100mm	C2-3	箇所	13	13	
取付管工	管径 φ100mm	C2-4	箇所	11	11	
取付管工	管径 φ100mm	C2-5	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	D1-2	箇所	7	7	
取付管工	管径 φ100mm	D2-5	箇所	1	1	

# 数量集計表

( 効果促進 )

龜山市 建設部上下水道局下水道室

# 管路土工集計表

(効果促進)

名 称	種 別	細 別	单 位	数 量	設計数量	備 考
舗装版切断工	As/Con t=20cm以下		m	685.92	685	As版 685.92
舗装版切断工	As/Con 20cm<t≤40cm		m	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m <sup>2</sup>	307.15	307	As版 307.15
舗装版 直接掘削積込工	As・Con t=10cm以下		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 10cm<t≤15cm		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 15cm<t≤30cm		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 15cm<t≤40cm		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 15cm<t≤40cm		m <sup>2</sup>	-		
舗装版 直接掘削積込工	As・Con 15cm<t≤40cm		m <sup>2</sup>	-		
機械掘削工			m <sup>3</sup>	-		
機械掘削工			m <sup>3</sup>	-		
機械掘削工			m <sup>3</sup>	590.40	590	
機械掘削工			m <sup>3</sup>	-		
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	-		
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	-		
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	436.70	436	
機械埋戻工		流用土	m <sup>3</sup>	-		
機械埋戻工		再生碎石	m <sup>3</sup>	-		
機械埋戻工		再生碎石	m <sup>3</sup>	-		
機械埋戻工		再生碎石	m <sup>3</sup>	-		



## 管 布 設 工 集 計 表

(効果促進)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 150		m	334.86	334	
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 200		m	—		
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 250		m	—		
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	φ 300		m	—		
硬質塩化ビニール管	φ 150 ゴム輪受口		本	80.0	80	
硬質塩化ビニール管	φ 150 プレーンエンド		本	3.7	4	
硬質塩化ビニール管	φ 200 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 200 プレーンエンド		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 250 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 250 プレーンエンド		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 300 ゴム輪受口		本	—		
硬質塩化ビニール管	φ 300 プレーンエンド		本	—		
マンホール継手工	φ 150	ゴム輪受口 可とう継手	個	12	12	
マンホール継手工	φ 200	ゴム輪受口 可とう継手	個	—		
マンホール継手工	φ 250	ゴム輪受口 可とう継手	個	—		
標識埋設シート			m	333.51	333	
砂基礎工			m <sup>3</sup>	—		
砂基礎工			m <sup>3</sup>	—		
砂基礎工			m <sup>3</sup>	97.77	97	
砂基礎工			m <sup>3</sup>	—		



# 土留工集計表

(効果促進)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設計数量	備 考
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=4.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m		m	277.57	277	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=4.0m		m	14.78	14	
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=2.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.0m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=3.5m		m	—		
軽量鋼矢板 設置撤去工	両側 H=4.0m		m	—		
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 3段		m	—		
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 2段		m	93.44	93	
軽量金属支保材 設置撤去工	W=0.85m 1段		m	198.91	198	
素掘			m	50.61	50	

# 1号組立マンホール工 集計表

(効果促進)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設 計 数 量	備 考
マンホール蓋	T-25 亀山市型		組	—		
マンホール蓋	T-14 亀山市型		組	9	9	
調整モルタル	20mm～70mm		箇所	9	9	
調整リング	50mm		個	2	2	
調整リング	100mm		個	2	2	
調整リング	150mm		個	—		
斜壁ブロック	300mm		個	4	4	
斜壁ブロック	450mm		個	5	5	
斜壁ブロック	600mm		個	—		
直壁ブロック	300mm		個	—		
直壁ブロック	600mm		個	—		
直壁ブロック	900mm		個	—		
直壁ブロック	1200mm		個	1	1	
直壁ブロック	1500mm		個	—		
直壁ブロック	1800mm		個	—		
躯体ブロック	600mm		個	—		
躯体ブロック	900mm		個	2	2	
躯体ブロック	1200mm		個	—		
躯体ブロック	1500mm		個	5	5	
躯体ブロック	1800mm		個	2	2	
底版ブロック	h=130mm		個	9	9	
削孔工	φ100mm		箇所	—		
削孔工	φ150mm		箇所	3	3	
削孔工	φ200mm		箇所	—		





## 汚水柵・取付管設置工 集計表

(効果促進)

名 称	種 別	細 別	単 位	数 量	設計数量	備 考
汚水柵設置工	塩ビ製ます		箇所	11	11	
汚水柵設置工	鋳鉄製ます		箇所	12	12	
支管取付工	メカロック支管 90° MLV	塩ビ管用	箇所	22	22	
取付管工	管径 φ100mm	A1-2	箇所	—	—	
取付管工	管径 φ100mm	A1-3	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	A1-4	箇所	—	—	
取付管工	管径 φ100mm	A2-2	箇所	—	—	
取付管工	管径 φ100mm	A2-3	箇所	1	1	
取付管工	管径 φ100mm	A2-4	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	B1-2	箇所	1	1	
取付管工	管径 φ100mm	B1-3	箇所	—	—	
取付管工	管径 φ100mm	B1-4	箇所	—	—	
取付管工	管径 φ100mm	B2-2	箇所	4	4	
取付管工	管径 φ100mm	C1-3	箇所	1	1	
取付管工	管径 φ100mm	C2-2	箇所	—	—	
取付管工	管径 φ100mm	C2-3	箇所	2	2	
取付管工	管径 φ100mm	C2-4	箇所	5	5	
取付管工	管径 φ100mm	C2-5	箇所	4	4	
取付管工	管径 φ100mm	D1-2	箇所	1	1	
取付管工	管径 φ100mm	D2-5	箇所	—	—	

# 各種数量計算書

龜山市 建設部上下水道局下水道室



## 管路土工集計表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	効果促進合計
残土処分工					—					—
残土処分工					—					—
残土処分工	168.03	132.16	25.27	88.31	413.77	73.72	31.46			105.18
残土処分工					—					—
残塊処分工					—					—
残塊処分工					—					—
残塊処分工	20.45	15.61	2.60		38.66	8.63	3.64			12.27
残塊処分工					—					—
建設廢材処理費	20.45	15.61	2.60		38.66	8.63	3.64			12.27
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
流用土運搬(往路)	953.67	571.44	82.33	-88.31	1,519.13	374.78	110.44			485.22
流用土運搬(復路)	953.67	571.44	82.33	-88.31	1,519.13	374.78	110.44			485.22
流用土運搬(往路)										
流用土運搬(復路)										
積込工(流用)	953.67	571.44	82.33	-88.31	1,519.13	374.78	110.44			485.22
残塊処分工					—					—
残塊処分工					—					—
石棉管撤去積込工					—					—



## 管 布 設 工 集 計 表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	効果促進合計
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)	556.10	419.34	70.48		1045.92	236.48	98.38			334.86
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)					—					—
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)					—					—
硬質塩化ビニール管 布設工(人力)					—					—
硬質塩化ビニール管	536.00	384.00	68.00		247.00	228.00	92.00			80.00
硬質塩化ビニール管	20.10	35.34	2.48		14.48	8.48	6.38			3.72
硬質塩化ビニール管					—					—
硬質塩化ビニール管					—					—
硬質塩化ビニール管					—					—
硬質塩化ビニール管					—					—
硬質塩化ビニール管					—					—
硬質塩化ビニール管					—					—
マンホール継手工	27	30	12		69	12				12
マンホール継手工					—					—
マンホール継手工					—					—
標識埋設シート	554.10	416.47	70.18	435.60	1476.35	235.88	97.63			333.51
砂基礎工					—					—
砂基礎工					—					—
砂基礎工	170.16	115.77	21.56	79.48	386.97	72.45	25.32			97.77
砂基礎工					—					—

## 土留工集計表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	効果促進合計
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工		20.45	72.28		92.73					—
軽量鋼矢板 設置撤去工	415.57	269.03			684.60	225.30	52.27			277.57
軽量鋼矢板 設置撤去工	79.73	13.90			93.63					—
軽量鋼矢板 設置撤去工	72.80	1.61			74.41					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—	14.78				14.78
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量鋼矢板 設置撤去工					—					—
軽量金属支保材 設置撤去工					—					—
軽量金属支保材 設置撤去工	377.52	254.20			631.72	93.44				93.44
軽量金属支保材 設置撤去工	190.58	50.79	72.28		313.65	146.64	52.27			198.91
素掘		133.1			133.13		50.61			50.61

## 1号組立マンホール工 集計表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	効果促進合計
マンホール蓋					—					—
マンホール蓋	12	15	6		33	9				9
調整モルタル	12	15	6		33	9				9
調整リング	1	4	1		6	2				2
調整リング	6	3	4		13	2				2
調整リング					—					—
斜壁ブロック	8	10	5		23	4				4
斜壁ブロック	3	3	1		7	5				5
斜壁ブロック	1	2			3					—
直壁ブロック	1				1					—
直壁ブロック	1				1					—
直壁ブロック	1	1			2					—
直壁ブロック	1				1	1				1
直壁ブロック					—					—
直壁ブロック					—					—
躯体ブロック					—					—
躯体ブロック		2	3		5	2				2
躯体ブロック			3		3					—
躯体ブロック	3	2			5	5				5
躯体ブロック	9	11			20	2				2
底版ブロック	12	15	6		33	9				9
削孔工	2	2			4					—
削孔工	15	15	6		36	3				3
削孔工					—					—

## 1号組立マンホール工 集計表

名 称	①	②	③	④	補助合計	①	②	③	④	効果促進合計
削孔工					-					-
底部工	12	15	6		33	9				9
底部工					-					-
底部工			1		1					-
ブロック据付工	11	14	6		31	8				8
ブロック据付工	1	1			2	1				1
同径支管					-					-
副管取付工	2				2					-
副管取付工	2				2					-















① φ150 管布設工 土留工

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離	管布設工						土留工													
					管体延長	人孔減長	片委直管	PE直管	基礎延長	入孔減長	BH0.08	BH0.28	BH0.13	人力	軽量鋼尖板			支保工						
				m	m	m	m	m	m	m	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	m <sup>3</sup>	機種	H=2.00m	H=2.50m	H=3.00m	H=3.50m	H=4.00m	1段	2段	3段	
17																								
18																								
19																								
20																								
21	補助	661	M663-1 M661-1	38.37	0.45 37.47	0.45 36.0	1.47	37.32	0.525	11.46					BH:0.28		38.37							
22	補助	661-3	M661-1 M661-3-1	65.08	0.45 64.18	0.45 64.0	0.18	64.03	0.525	19.66					BH:0.28		65.08							65.08
23	効果促	661-2	M661-2-1	78.66	0.45 77.76	0.45 76.0	1.76	77.61	0.525	23.84					BH:0.28		78.66							78.66
24																								
25	補助	661-1	M661-3-1 M661-1-1	60.90	0.45 60.00	0.45 60.0	(0.00)	59.85	0.525	18.38					BH:0.28		60.90					60.90		
26	効果促	661-1	M661-1-1 M661-1-2	88.17	0.45 87.27	0.45 84.0	3.27	87.12	0.525	26.76					BH:0.28		88.17					88.17		
27																								
28	補助	661-4	M661-1 M661-4-1	35.08	0.45 34.18	0.45 32.0	2.18	34.03	0.525	10.45					BH:0.28		35.08							35.08
29	効果促	661-4	M661-4-1 M661-4-2	58.47	0.45 57.57	0.45 56.0	1.57	57.42	0.525	17.63					BH:0.28		58.47					58.47		
30																								
合計	補助			568.10	556.10	536.00	20.10	554.10		170.16					BH:0.13		415.57	79.73	72.80			190.58	377.52	
	単独			240.08	236.48	228.00	8.48	235.88		72.45					BH:0.28		225.30	79.73	72.80	14.78	146.64	93.44		
	全体			808.18	792.58	764.00	28.58	789.98		242.61					BH:0.08		640.87	79.73	72.80	14.78	337.22	470.96		















② φ150 管布設工 土留工

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	管布設工										土留工						
					管体延長 m	人孔減長 m	片委直管 m	PE直管 m	基礎延長 m	入孔減長 m	BH0.08 m³	BH0.28 m³	BH0.13 m³	人力 m³	軽量鋼尖板						
					基礎延長	入孔減長	PE直管	BH0.08	BH0.28	BH0.13	人力	H=2.00m	H=3.00m	H=4.00m	1段	2段	3段				
1	補助	667-5	M667-6-1 M667-5-1	1.61	0.56	0.45	0.56	0.39	0.525	0.700	0.12	0.525		1.61							
2	補助	667-4	M667-5-1 M667-4-1	13.90	13.00	0.45	12.0	1.00	1.00	0.45	3.95	0.525	13.90				13.90				
3	補助	667-4	M667-4-1 M667-4-2	11.57	10.67	0.45	8.0	2.67	10.52	0.525	3.23	0.525					11.57				
4	補助	667-4	M667-4-3 M667-4-3	17.51	16.61	0.45	16.0	0.61	16.46	0.525	5.06	0.525	17.51				17.51				
5	補助	667-4	M667-4-4 M667-4-4	21.44	20.54	0.45	20.0	0.54	20.39	0.525	6.26	0.525	21.44				21.44				
6	補助	667-4	M667-4-5 M667-4-5	28.46	27.56	0.45	24.0	3.56	27.41	0.525	8.42	0.525	28.46				28.46				
7	補助	667-4	M667-4-6 M667-4-6	45.88	44.98	0.45	44.0	0.98	44.83	0.525	13.77	0.525	45.88				45.88				
8	単独	667-4	M667-4-7 M667-4-7	17.06	16.16	0.45	16.0	0.16	16.01	0.525	4.92	0.525	17.06		17.06						
9	単独	667-4	M667-4-8 M667-4-8	21.59	20.69	0.45	20.0	0.69	20.54	0.525	6.31	0.525	21.59		21.59						
10	単独	667-4	M667-4-9 M667-4-9	13.62	12.72	0.45	12.0	0.72	12.57	0.525	3.86	0.525	13.62		13.62						
11																					
12	補助	667-3	M667-5-1 M667-3-1	30.34	29.44	0.45	28.0	1.44	29.29	0.525	9.00	0.525	30.34		30.34						
13	補助	667-3	M667-3-1 M667-3-2	30.36	29.46	0.45	28.0	1.46	29.31	0.525	9.00	0.525	30.36		30.36						
14	補助	667-3	M667-3-2 M667-3-3	21.07	20.17	0.45	20.0	0.17	20.02	0.525	6.15	0.525	21.07				21.07				
15	補助	667-3	M667-3-4 M667-3-4	30.45	29.55	0.45	28.0	1.55	29.40	0.525	9.03	0.525	30.45				30.45				
16	補助	667-3	M667-3-5 M667-3-5	10.35	9.45	0.45	8.0	1.45	9.30	0.525	2.86	0.525	10.35				10.35				



② φ 150 舗装取り壊し及び仮復旧工

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	掘削幅		舗装取り壊し			仮復旧工											
					表層 m	掘削幅 m	切断 20cm<t	舗装取り壊し			表層(13) t=3cm m <sup>2</sup>	路盤 t=16cm m <sup>2</sup>	表層(13) t=3cm m <sup>2</sup>	上層路盤 t=15cm m <sup>2</sup>	下層路盤 t=14cm m <sup>3</sup>	表層(13) t=3cm m <sup>3</sup>	上層路盤 t=17cm m <sup>3</sup>	下層路盤 t=15cm m <sup>3</sup>	表層(13) t=3cm m <sup>3</sup>	路盤 t=10cm m <sup>3</sup>	
								BH0.08 m <sup>3</sup>	BH0.28 m <sup>3</sup>	BH0.13 m <sup>3</sup>											人力 m <sup>3</sup>
1	補助	667-5	M667-6-1 M667-5-1	1.61	0.90 0.90	0.90 0.90	3.22		0.06	1.45	1.45										
2	補助	667-4	M667-5-1 M667-4-1	13.90	0.90 0.90	0.90 0.90	27.80		0.50	12.51	12.51										
3	補助	667-4	M667-4-1 M667-4-2	11.57	0.90 0.90	0.90 0.90	23.14		0.42	10.41	10.41										
4	補助	667-4	M667-4-3 M667-4-3	17.51	0.90 0.90	0.90 0.90	35.02		0.63	15.76	15.76										
5	補助	667-4	M667-4-4 M667-4-4	21.44	0.90 0.90	0.90 0.90	42.88		0.77	19.30	19.30										
6	補助	667-4	M667-4-5 M667-4-5	28.46	0.90 0.90	0.90 0.90	56.92		1.02	25.61	25.61										
7	補助	667-4	M667-4-6 M667-4-6	45.88	0.90 0.90	0.90 0.90	91.76		1.65	41.29	41.29										
8	単独	667-4	M667-4-7 M667-4-7	17.06	0.90 0.90	0.90 0.90	34.12		0.61	15.35	15.35										
9	単独	667-4	M667-4-8 M667-4-8	21.59	0.90 0.90	0.90 0.90	43.18		0.78	19.43	19.43										
10	単独	667-4	M667-4-8 M667-4-9	13.62	0.90 0.90	0.90 0.90	27.24		0.49	12.26	12.26										
11																					
12	補助	667-3	M667-5-1 M667-3-1	30.34	0.90 0.90	0.90 0.90	60.68		1.09	27.31	27.31										
13	補助	667-3	M667-3-1 M667-3-2	30.36	0.90 0.90	0.90 0.90	60.72		1.09	27.32	27.32										
14	補助	667-3	M667-3-2 M667-3-3	21.07	0.90 0.90	0.90 0.90	42.14		0.76	18.96	18.96										
15	補助	667-3	M667-3-3 M667-3-4	30.45	0.90 0.90	0.90 0.90	60.90		1.10	27.41	27.41										
16	補助	667-3	M667-3-4 M667-3-5	10.35	0.90 0.90	0.90 0.90	20.70		0.37	9.32	9.32										





























































# 各種計算法

## カッター汚泥量算出表(補助)

### ・発生汚泥量

アスファルト舗装版厚  $t \leq 15\text{cm}$

施工量

2157 m

×

舗装厚さ

0.04 m

×

0.02

=

1.98

m<sup>3</sup>

合計

1.98 m<sup>3</sup>



# 各種計算法

## カッター汚泥量算出表(効果促進)

### ・発生汚泥量

アスファルト舗装版厚  $t \leq 15\text{cm}$

施工量

685 m ×

舗装厚さ

0.04 m ×

0.02 = 0.63 m<sup>3</sup>

合計

0.63 m<sup>3</sup>

補助 ① φ150 1号マンホール計算書

No.1

マンホール 番号	地盤高	マンホール 深	流出管		流入管		副管		削孔		底			躯体			直壁			斜壁			調整リング			人孔蓋		調整高		マンホール 基礎工		マンホール のみのみ		可とう継手		副管 種別	
			径	底高	径	底高	落差	径	底高	250	200	150	100	版	60	90	120	150	180	30	45	60	5	10	15	T-25	T-14	20	70	マンホール 基礎工	のみのみ	250	200	150			
M665-1	75.39	1.869	150	73.521		150	73.541	0.020			1	1														1	1	29	1				2				
M665-2	75.52	1.817	150	73.703		150	73.723	0.020			1	1														1	1	27	1				2				
M663-1	70.93	2.491	150	68.439		150	68.857	0.418			2	1	1	1												1	1	51	1				3				
M662-1	73.29	2.053	150	71.237		150	71.349	0.112			1	1														1	1	13	1				2				
M662-2	73.79	2.376	150	71.414		150	71.434	0.020			1	1									1					1	1	36	1				2				
M662-3	74.77	2.939	150	71.831		150	71.876	0.045			1	1									1					1	1	49	1				2				
M662-4	74.91	2.965	150	71.945		150	72.483	0.538			1	1	1	1							1					1	1	25	1				2				
M662-2-1	75.96	3.291	150	72.669		150	72.689	0.020			1	1									1					1	1	51	1				2				
M661-1	71.67	2.353	150	69.317		150	69.942	0.625	100		2	1	1	1							1					1	1	63	1				3				
M661-3-1	73.14	2.352	150	70.788		150	71.018	0.230			2	1	1	1							1					1	1	62	1				3				
M661-1-1	74.76	1.807	150	72.953		150	73.053	0.100			1	1									1					1	1	67	1				2				
M661-4-1	72.40	2.181	150	70.219		150	70.535	0.316			1	1									1					1	1	41	1				2				
小計										個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	組	個	mm	箇所	箇所	個	個					
合計										個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	個	組	個	mm	箇所	箇所	個	個	個					











汚水柵取付管タイプ算定表

① φ150

100 mm

データ 番号	区分	管番	人孔 番号	人孔間 距離 m	管底深 m	取付管	方向 下流側 ←	Aタイプ (H=取付管土被り)								Bタイプ (H=取付管土被り)											
								1 (H<1.40)				2 (1.41<1.80)				1 (1.81<2.50)				2 (2.51<3.30)				3 (3.31<4.10)			
								1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4
20																											
21	補助	661	M663-1 M661-1	38.37	2.073 2.353	VU 100	右 左																				
22	補助	661-3	M661-1 M661-3-1	65.08	1.728 2.352	VU 100	右 左								1												
23	効果促進	661-2	M661-3-1 M661-2-1	78.66	2.122 2.071	VU 100	右 左								1												
24																											
25	補助	661-1	M661-3-1 M661-1-1	60.90	1.831 1.807	VU 100	右 左																				
26	効果促進	661-1	M661-1-1 M661-1-2	88.17	1.707 1.927	VU 100	右 左																				
27																											
28	補助	661-4	M661-1 M661-4-1	35.08	2.100 2.181	VU 100	右 左								1												
29	効果促進	661-4	M661-4-1 M661-4-2	58.47	1.865 1.869	VU 100	右 左																				
30																											
合計	補助																										
	単独																										
	全体																										



汚水柵取付管タイプ算定表

① φ150

100 mm

データ 番号	区分	管 番	人孔 番号	人孔間 距離 m	管底深 m	取付管	方向 下流側	Cタイプ (H=取付管土被り)								Dタイプ (H=取付管土被り)																																	
								1 (H<1.40)				2 (1.41<1.80)				1 (1.81<2.50)				2 (2.51<3.30)				3 (3.31<4.10)																									
								1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8																		
1	補助	665	M666-2 M665-1	14.04	2.148 1.869	VU 100	右 左																																										
2	補助	665	M665-1 M665-2	46.35	1.849 1.817	VU 100	右 左																																										
3	補助	665	M665-2 M665-3	83.33	1.797 1.985	VU 100	右 左																																										
4																																																	
5	補助	663	M664-1 M663-1	3.51	2.523 2.491	VU 100	右 左																																										
6	補助	662	M663-1 M662-1	92.12	1.766 2.053	VU 100	右 左																																										
7	補助	662	M662-1 M662-2	18.67	1.941 2.376	VU 100	右 左																																										
8	補助	662	M662-2 M662-3	37.85	2.356 2.939	VU 100	右 左																																										
9	補助	662	M662-3 M662-4	19.58	2.894 2.965	VU 100	右 左																																										
10																																																	
11	補助	662-2	M662-4 M662-1	53.22	2.427 3.291	VU 100	右 左																																										
12	効果促進	662-2	M662-1 M662-2	14.78	3.271 3.259	VU 100	右 左																																										
13																																																	
14																																																	
15																																																	
16																																																	
17																																																	
18																																																	
19																																																	





汚水柵取付管タイプ算定表

① φ150

100 mm

データ番号	区分	管番	人孔番号	人孔間距離 m	管底深 m	取付管	方向 下流側	Eタイプ (H=取付管土破り)																								蓋種類 塩ビ 鑄鉄	備考						
								1 (H<1.20)								2 (1.21<2.00)								3 (2.01<2.20)										4 (2.21<3.00)					
								箇所																															
20							←	1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8								
21	補助	661	M663-1 M661-1	38.37	2.073 2.353	VU 100	右 左																								1								
22	補助	661-3	M661-1 M661-3-1 M661-3-1	65.08	1.728 2.352 2.122	VU 100 VU 100	右 左 右 左																									2 3 2 2							
23	効果促進	661-2	M661-2-1	78.66	2.071	100	左																																
24																																							
25	補助	661-1	M661-3-1 M661-1-1 M661-1-1 M661-1-2	60.90	1.831 1.807 1.707 1.927	VU 100 VU 100	右 左 右 左																								1 4 2								
26	効果促進	661-1		88.17																																			
27																																							
28	補助	661-4	M661-1 M661-4-1 M661-4-1 M661-4-2	35.08	2.100 2.181 1.865 1.869	VU 100 VU 100	右 左 右 左																								1 3 1 1								
29	効果促進	661-4		58.47																																			
30																																							
合計	補助																														4	14							
	単独																														7	8							
	全体																														11	22							



污水柵取付管タイプ算定表

② φ150

100 mm

データ 番号	区分	管番	人孔 番号	人孔間 距離 m	管底深 m	取付管	方向 下流側	Aタイプ (H=取付管土被り)								Bタイプ (H=取付管土被り)																									
								1 (H<1.40)				2 (1.41<1.80)				1 (1.81<2.50)				2 (2.51<3.30)				3 (3.31<4.10)																	
								1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8	1	2	3	4	5	6	7	8										
20	補助	667-2	M667-2-1	14.24	1.369	VU 100	右																																		
21	補助	667-2	M667-2-2	8.63	1.309	VU 100	右																																		
22	補助	667-2	M667-2-3	28.24	1.350	VU 100	左							1																											
23	補助	667-2	M667-2-4	5.64	1.138	VU 100	右							1																											
24	補助	667-2	M667-2-5	8.98	1.237	VU 100	左																																		
25	補助	667-2	M667-2-6	33.01	1.217	VU 100	右																																		
26	補助	667-2	M667-2-7	20.78	1.272	VU 100	左																																		
27	補助	667-2	M667-2-8	20.45	1.349	VU 100	右																																		
28	補助	667-2	M667-2-9	13.61	1.298	VU 100	左																																		
29	単独	667-2	M667-2-10	20.84	1.361	VU 100	右																																		
30	単独	667-2	M667-2-11	29.77	1.162	VU 100	左																																		
合計	補助							2	2																																
	単独									2																															
	全体							2	2	2																							2	5							



















汚水柵取付管タイプ算定表

③ φ150 100 mm

データ 番号	区分	管 番 号	人孔 番 号	人孔間 距離 m	管底深 m	取付管 径 φ	取付管 材	方向 下流側	(H=取付管上破り)																蓋種類		備 考		
									Eタイプ				Eタイプ				Eタイプ				Eタイプ				葺き	鑄鉄			
									1 (H<1.20)				2 (1.21<2.00)				3 (2.01<2.20)				4 (2.21<3.00)								
									1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2	3	4	1	2		3	4
1	補助	667-1	M667-1-1	49.55	1.627	100	VU	←																			1 葺き		
2	補助	667-1	M667-1-1	22.73	1.576	100	VU	右																				1 葺き	
3			M667-1-1		1.556		VU	右																				1 葺き	
4			M667-1-2		1.566		VU	左																					
5																													
6																													
7																													
8																													
9																													
10																													
11																													
12																													
13																													
14																													
15																													
16																													
17																													
18																													
19																													





# 各 種 計 算 書

管内調査

**【基幹】**

• M665-2 ~ M665-3	L=	83.3	m
• M663-1 ~ M662-1	L=	92.1	m
• M662-4 ~ M662-2-1	L=	53.2	m

• M661-1-1 ~ M661-3-1

L= 65.1 m

• M661-3-1 ~ M661-1-1

L= 60.9 m

---

合計

ΣL= 354.7 m

# 各種計算法

管内調査

## 【効果促進】

• M661-3-1 ~ M661-2-1	L=	78.7	m
• M661-1-1 ~ M661-1-2	L=	88.2	m
• M661-4-1 ~ M661-4-2	L=	58.5	m

---

合計

$\Sigma L = 225.3$  m