

設計条件	・人槽	126人槽	原水P
	・輪荷重	支柱有	
	・掘削機械	BH0.2	
	・土留工	土留め有	
	・既設撤去	有	

本体土工									
掘削工	BH0.2	掘削後空容量 $V = \frac{1}{2} \times \{ (13.60 \times 6.00) + (13.60 \times 6.00) \} \times (4.58 - 0.05) = 369.65$							
		既設底版・均しCo控除 $V = 9.00 \times 3.70 \times 0.13 = -4.33$							
		既設本体控除 $V = 67.52$ $= -67.52$							
		既存舗装部控除 $V = (13.6 \times 6.00 - 2.21) \times 0.05 = -3.97$							
		293.83 m3							
埋戻工	購入砂 BH0.2	掘削後空容量 $V = 369.65$							
		基礎碎石 $V = 13.20 \times 3.90 \times 0.15 = -7.72$							
		底版・均しCo $V = 12.60 \times 3.30 \times 0.25 = -10.4$							
		本体控除 $V = 44.44 - (2.57 \times 0.30) = -43.67$							
		ポンプ槽控除 $V = 15.00 - (0.64 \times 0.30) = -14.81$							
		上部スラブ・基礎厚の掘削面積分控除 $V = 13.60 \times 6.00 \times 0.30 = -24.48$							
		支柱分控除 $V = 0.125 \times 2 \times 3.14 \times (8 \times 2.60 + 2 \times 3.35) = -1.35$							
		既設底面と基礎底面高までの控除 $V = 13.60 \times 4.70 \times 1.38 - 2.60 \times 3.30 \times 0.80 = -81.4$							
		舗装復旧部控除 $V = 13.6 \times 6.00 - 12.60 \times 3.30 \times 0.05 = -2$							
		183.87 m3							
埋戻工	流用土 BH0.2	$V = \text{掘削後空容量} - \text{埋戻工購入砂}$ $369.65 - 183.87 = 185.78 \text{ m3}$							
仮設土留工		$L = 18.30 \text{ m}$							
基面整正工		$A = 13.60 \times 4.70 = 63.92 \text{ m2}$							
残土処分工	BH0.2 4tDT	$V = 293.83 - 185.78 = 108.05 \text{ m3}$							
舗装版切断工	t=5cm	$L = 13.60 + 6.00 \times 2 = 39.2 \text{ m}$							
舗装版取壊工		$A = 13.60 \times 6.00 - 2.21 = 79.39 \text{ m2}$							
スラブ等取壊工		底版スラブ取壊工 $V = (9.00 \times 3.70) \times 0.10 = 3.33 \text{ m3}$ $A = (9.00 \times 3.70) = 33.30 \text{ m2}$							
		$V = 3.33 \text{ m3}$ $A = 33.30 \text{ m2}$							
殻運搬工	Co	$V = 3.33 \text{ m3}$							
殻運搬工	As	$V = 79.39 \times 0.05 = 3.97 \text{ m3}$							
殻処分	Co	$t = 3.33 \times 2.50 = 8.33 \text{ t}$							
	As	$t = 3.97 \times 2.30 = 9.13 \text{ t}$							

## 数 量 計 算 書(2/2)

本体基礎工	
切込碎石 t=15cm	底版 $A = 10.60 \times 3.90 = 41.34$
t=10cm	スラブ $A = 12.60 \times 3.30 = 39.01$
t=10cm	舗装復旧部 $A = 13.60 \times 6.00 = 79.03$
	159.4 m <sup>2</sup>
コンクリート工 24-8-25BB W/C≦55%	底版Co $V = 12.60 \times 3.30 \times 0.20 = 8.32$
	スラブCo $V = (12.60 \times 3.30 - 2.57) \times 0.2 = 7.8$
	支柱Co $V = 0.125^2 \times 3.14 \times 8 \times 2.6 = 0.65$
	16.77 m <sup>3</sup>
養生工	16.77 m <sup>3</sup>
型枠工	基礎Co・均しCo部 $A = (12.60 + 3.30) \times 0.25 \times 2 = 7.95$
	スラブ部 $A = (12.60 + 3.30) \times 0.20 \times 2 = 6.36$
	14.31 m <sup>2</sup>
均しコンクリート	$V = 12.60 \times 3.3 \times 0.05 = 2.08$
	2.08 m <sup>3</sup>
ボイド管 φ 250	$L = 2.60 \times 8 + 3.35 \times 2 = 27.5$
鉄筋	SD295A,D13 2161.76 kg
	SD295A,D10 44.4 kg
舗装復旧表層工(As)	$A = 13.6 \times 6.00 - 12.6 \times 3.30 = 40.02$
	40.02 m <sup>2</sup>
仮設土留 IV型 13.0m	枚数= $\frac{18.30 \times 2}{92 \times 13} \div 0.4 = 0.076$
	92 枚 90.9 t

## 既設解体用RC造量計算書

## 126人槽本体

			流量調整槽	接触ばっ気槽	沈殿・消毒槽	合計
外寸法	壁厚さ	m	0.15	0.15	0.15	
	横長さ	m	2.5	2.5	2.5	
	縦長さ	m	3.5	3.5	2.5	
	深さ	m	4.08	4.08	4.08	
	体積	m3	35.7	35.7	25.5	96.9
内寸法	横長さ	m	2.2	2.2	2.2	
	縦長さ	m	3.2	3.2	2.2	
	深さ	m	3.75	3.75	3.75	
	体積	m3	26.4	26.4	18.2	71
隔壁1	厚さ	m	0.1	0.1	0.1	
	幅	m	2.2	2.2	2.2	
	深さ	m	3.75	3.75	3.75	
	枚数	m	1	2	1	
	体積	m3	0.825	1.65	0.825	3.3
隔壁2	厚さ	m	0.1		0.1	
	幅	m	0.65		0.15	
	深さ	m	1.85		3.75	
	枚数		1		1	
	体積	m3	0.12025		0.05625	0.1765
	蓋控除体積	m3	0.3244842	0.2236842	0.4716	
	躯体体積計	m3	9.9207658	10.7263158	7.70965	28.3567
	水槽容量					67.5235

機械据付労務費 算出根拠									
労務人数計算								白本(機械設備)編 P83	
●本体									
第4種(貯留機器)									
n =		[X:1台当り質量(t)]							
※合成樹脂製の製品は労務を10%割増とする ↓									
浄化槽	n =		×		×		=		
原水ポンプ槽	n =		×		×		=		
								計	人
●ブロア、ポンプ									
第1種(比較的高速回転の回転機器)									
n =		12. 2X <sup>0.711</sup> [X:1台当り質量(t)]							
原水ポンプ	n =		×				=		
ばっ気ブロア1	n =		×				=		
ばっ気ブロア2	n =		×				=		
排水ポンプ1	n =		×				=		
排水ポンプ2	n =		×				=		
								計	人
据付工 合計									
		+			=			人	
計上人数									
・機械設備据付工									
		×			=			人	
・普通作業員									
		×			=			人	

仮設機械撤去労務費 算出根拠

労務人数計算

白本(機械設備)編 P83

●本体

第4種(貯留機器)

n = [X:1台当り質量(t)]  
 ※合成樹脂製の製品は労務を10%割増とする ↓  
 標準

n = × × = 計 人

●ブロア・ポンプ

第1種(比較的高速回転の回転機器)

n = [X:1台当り質量(t)]  
 標準

ばっ気ブロア1 n = × =  
 ばっ気ブロア2 n = × =  
 調整ブロア n = × =  
 流入ポンプ1 n = × =  
 流入ポンプ2 n = × =  
 移行ポンプ1 n = × =  
 移行ポンプ2 n = × =  
 排水ポンプ1 n = × =  
 排水ポンプ2 n = × =  
 排気ファン n = × =  
 仮設槽ブロア n = × =

計 人

●ファン

第2種(芯出し調整の楽な機器)

n = [X:1台当り質量(t)]  
 標準

排気ファン n = × = 計 人

据付工 合計

+ + = 人

計上人数 (数付け人工の40%)

・機械設備据付工

× × = 人

・普通作業員

× × = 人

## 電気設備工（機器据付）

[illegible]

電気設備工（機器撤去）

[illegible]

## 電気設備工（電線布設）

[illegible]



## 電気設備工（電線管布設）

[illegible]

電気設備工（電線撤去）

[illegible]

## 電気設備工（電線管撤去）

[illegible]

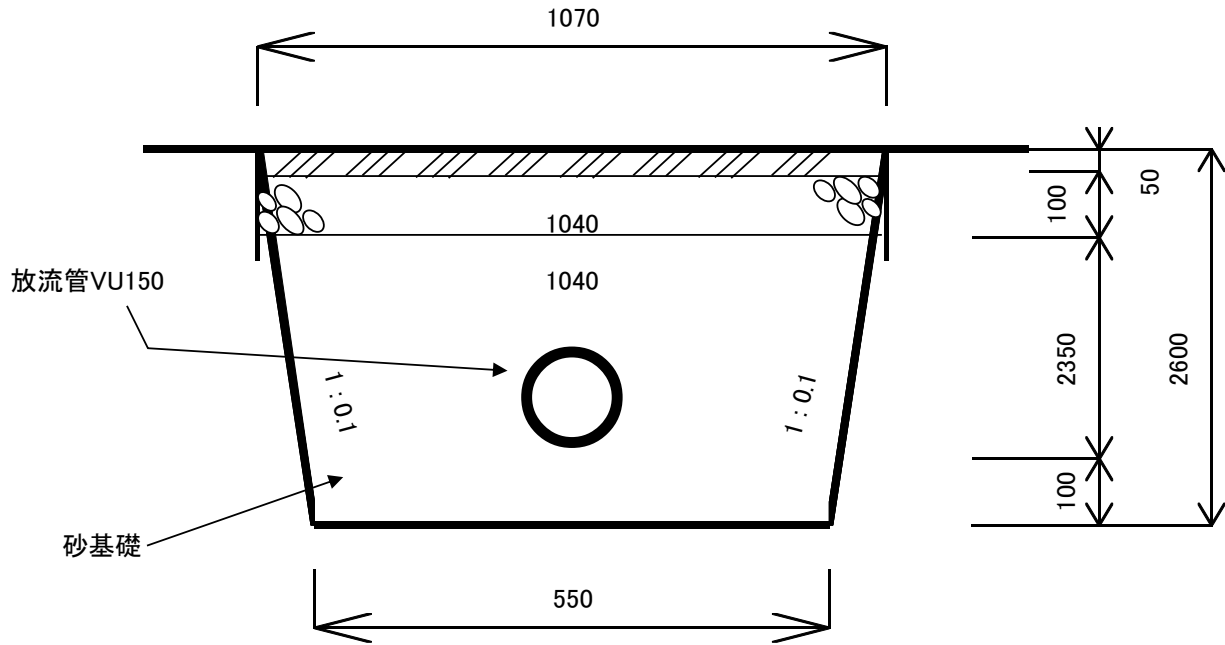
# 数量計算書

令和7年度浄化槽災害復旧工事その8  
みやび

## 流入管布設工

浄化槽より

0.50 m以前の流入管



流入・放流管延長 = 0.50 m  
掘削深 = 2.60 m  
土工延長 = 0.00 m

掘 削	$V = 1/2 * (0.55 + 1.04) * 2.55 * 0.00$ $= 0.00 \text{ m}^3$
埋戻(購入砂)	$V = 1/2 * (0.55 + 1.04) * 2.45 * 0.00$ $= 0.00 \text{ m}^3$
残土処分	$V = 0.00 \text{ m}^3$
既設管	$t = 0.5 \times 1.737 \div 1000$ $0.01 \text{ t}$
舗装版切断工	$L = 0.00 * 2$ $= 0.00 \text{ m}$
As版t=3cm以下	
舗装版取壊工	$A = 1.07 * 0.00$ $= 0 \text{ m}^2$
機械取壊	
殻運搬工	$V = 0 * 0.05$ $0 \text{ m}^3$
機械取壊 DT4t	
殻処分工	$t = 0.00 * 2.3 \text{ t/m}^3 = 0.00 \text{ t}$
路盤工(C-40)	$A = 1.07 * 0.00$ $t = 10 \text{ cm}$ $0 \text{ m}^2$
As舗装工	$A = 0.00$ $t = 5 \text{ cm}$ $0.00 \text{ m}^2$

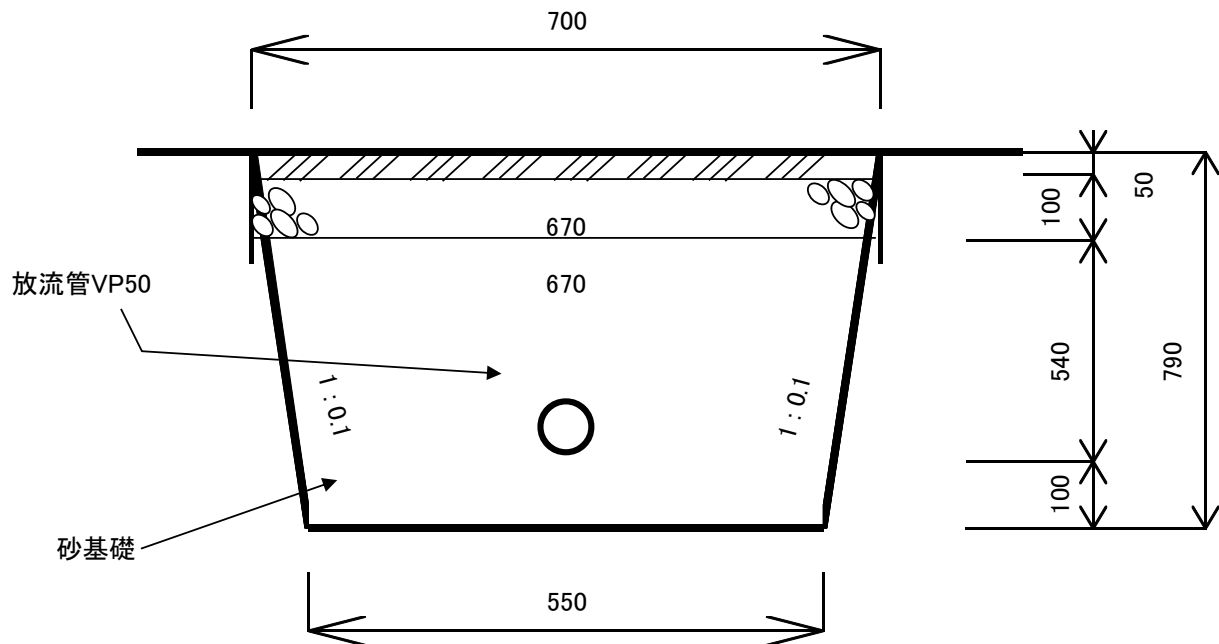
## 数量計算書

令和7年度浄化槽災害復旧工事その8  
みやび

## 放流管布設工

浄化槽より

0.50 m以降の放流管



流入・放流管延長 = 4.00 m  
掘削深 = 0.79 m  
土工延長 = 3.50 m

掘削	$V = 1/2 * (0.55 + 0.67) * 0.74 * 3.50$ $= 1.58 \text{ m}^3$
埋戻(購入砂)	$V = 1/2 * (0.55 + 0.67) * 0.64 * 3.50$ $= 1.37 \text{ m}^3$
残土処分	$V = 1.37 \text{ m}^3$
既設管	$t = 4.0 \times 1.737 \div 1000$ $0.01 \text{ t}$
舗装版切断工 As版t=3cm以下	$L = 3.50 * 2$ $= 7.00 \text{ m}$
舗装版取壊工 機械取壊	$A = 0.7 * 3.50$ $= 2.45 \text{ m}^2$
殻運搬工 機械取壊 DT4t	$V = 2.45 * 0.05$ $0.12 \text{ m}^3$
殻処分工	$t = 0.12 * 2.3 \text{ t/m}^3 = 0.28 \text{ t}$
路盤工(C-40) t= 10 cm	$A = 0.7 * 3.50$ $2.45 \text{ m}^2$
As舗装工 t= 5 cm	$A = 2.45$ $2.45 \text{ m}^2$

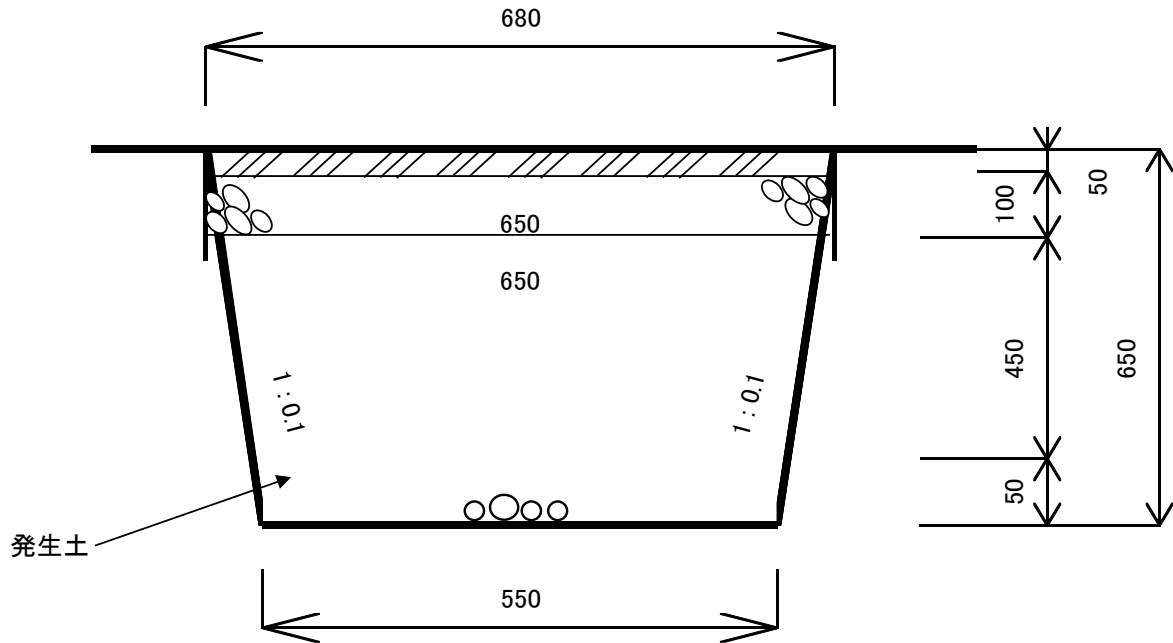
# 数量計算書

令和7年度浄化槽災害復旧工事その8  
みやび

## 送気埋設工

浄化槽より

0.50 m以前の流入管



埋設管	VP30 × 1 本	送気管延長	= 5.00 m
	VP25 × 3 本	掘削深	= 0.65 m
撤去管	VP20、VP25、VP40 × 各 1 本	土工延長	= 4.50 m

掘 削	$V = 1/2 * (0.55 + 0.65) * 0.6 * 4.50$ $= 1.62 \text{ m}^3$
埋戻(購入砂)	無し
埋戻(発生土)	$V = 1/2 * (0.55 + 0.65) * 0.5 * 4.50$ $= 1.35 \text{ m}^3$
残土処分	$V = 0.27 \text{ m}^3$
既設管	$t = 5.0 \times 1.737 \div 1000$ $0.01 \text{ t}$
舗装版切断工	$L = 4.50 * 2$ $= 9.00 \text{ m}$
As版t=3cm以下	
舗装版取壊工	$A = 0.68 * 4.50$ $= 3.06 \text{ m}^2$
機械取壊	
殻運搬工	$V = 3.06 * 0.05$ $0.15 \text{ m}^3$
機械取壊 DT4t	
殻処分工	$t = 0.15 * 2.3 \text{ t/m}^3 = 0.35 \text{ t}$
路盤工(C-40)	$A = 0.68 * 4.50$ $t = 10 \text{ cm}$ $3.06 \text{ m}^2$
As舗装工	$A = 3.06$ $t = 5 \text{ cm}$ $3.06 \text{ m}^2$

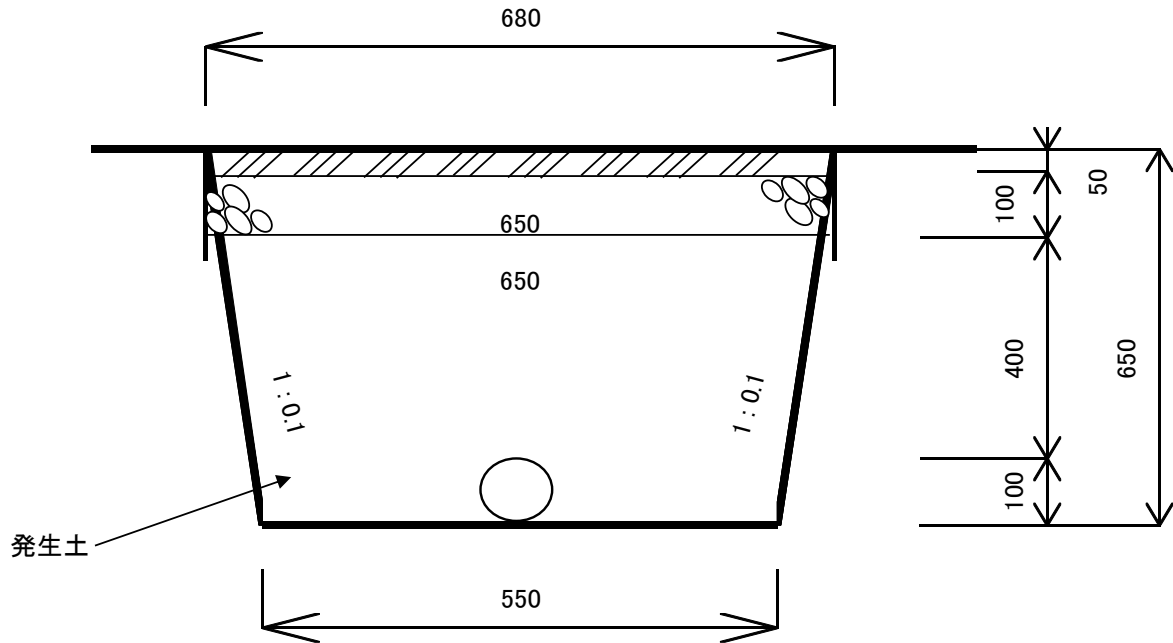
## 数量計算書

令和7年度浄化槽災害復旧工事その8  
みやび

## 排気管埋設工

浄化槽より

0.50 m以前の流入管



埋設管 VP100 × 1 本

送気管延長 = 5.00 m

掘削深 = 0.65 m

撤去管 VP125 × 1 本

土工延長 = 4.50 m

掘削	$V = 1/2 * (0.55 + 0.65) * 0.6 * 4.50$
	$= 1.62 \text{ m}^3$

埋戻(購入砂)	無し
---------	----

埋戻(発生土)	$V = 1/2 * (0.55 + 0.65) * 0.5 * 4.50$
	$= 1.35 \text{ m}^3$

残土処分	$V = 0.27 \text{ m}^3$
------	------------------------

既設管	$t = 5.0 \times 1.737 \div 1000$
	$0.01 \text{ t}$

舗装版切断工	$L = 4.50 * 2$
As版t=3cm以下	$= 9.00 \text{ m}$

舗装版取壊工	$A = 0.68 * 4.50$
機械取壊	$= 3.06 \text{ m}^2$

殻運搬工	$V = 3.06 * 0.05$
機械取壊 DT4t	$0.15 \text{ m}^3$

殻処分工	$t = 0.15 * 2.3 \text{ t/m}^3 = 0.35 \text{ t}$
------	---

路盤工(C-40)	$A = 0.68 * 4.50$
t= 10 cm	$3.06 \text{ m}^2$

As舗装工	$A = 3.06$
t= 5 cm	$3.06 \text{ m}^2$





鉄 筋 材 料 表

記 号	名 称	鉄筋径	長 (m)	本 数 (本)	単位重量 (kg/m)	鉄筋重量 (kg)	合 計 (kg)
①	スラブ筋 (横)	D13	11.600	36	0.995	415.51	2,161.76
②	〃	D13	0.300	8	0.995	2.39	
③	〃	D13	1.520	4	0.995	6.05	
④	〃	D13	1.365	4	0.995	5.43	
⑤	〃	D13	1.170	4	0.995	4.66	
⑥	〃	D13	1.021	4	0.995	4.06	
⑦	〃	D13	0.860	4	0.995	3.42	
⑧	〃	D13	0.711	4	0.995	2.83	
⑨	〃	D13	1.139	4	0.995	4.53	
⑩	〃	D13	0.829	4	0.995	3.30	
⑪	〃	D13	0.450	4	0.995	1.79	
⑫	〃	D13	0.301	4	0.995	1.20	
⑬	〃	D13	0.410	4	0.995	1.63	
⑭	〃	D13	0.261	4	0.995	1.04	
⑮	〃	D13	0.370	4	0.995	1.47	
⑯	〃	D13	0.221	4	0.995	0.88	
⑰	スラブ筋 (縦)	D13	3.200	58	0.995	184.67	
⑱	〃	D13	1.100	36	0.995	39.40	
⑲	〃	D13	1.355	4	0.995	5.39	
⑳	〃	D13	1.254	4	0.995	4.99	
㉑	〃	D13	1.284	12	0.995	15.33	
㉒	〃	D13	1.250	4	0.995	4.98	
㉓	〃	D13	1.527	4	0.995	6.08	
㉔	〃	D13	1.279	4	0.995	5.09	
㉕	〃	D13	1.255	4	0.995	4.99	
㉖	〃	D13	1.366	4	0.995	5.44	
㉗	〃	D13	1.345	4	0.995	5.35	
㉘	〃	D13	1.252	4	0.995	4.98	
㉙	〃	D13	1.289	4	0.995	5.13	
㉚	〃	D13	1.420	8	0.995	11.30	
㉛	〃	D13	1.265	8	0.995	10.07	
㉜	開口1900筋 (横)	D13	1.940	4	0.995	7.72	
㉝	開口900筋 (縦)	D13	1.940	4	0.995	7.72	
㉞	開口600筋 (縦・横)	D13	1.640	52	0.995	84.85	
㉟	開口1290筋 (横)	D13	2.370	4	0.995	9.43	
㊱	開口筋 (斜)	D13	1.040	64	0.995	66.23	
㊲	本体底版筋 (横)	D13	10.320	44	0.995	451.81	
㊳	底版筋 (縦)	D13	3.200	136	0.995	433.02	
㊴	ポンプ槽底版筋 (横)	D13	2.520	44	0.995	110.33	
㊵	基礎底版斜筋	D13	2.624	22	0.995	57.44	
㊶	支柱本体部 主筋	D13	3.860	32	0.995	122.90	
㊷	支柱ポンプ槽部 主筋	D13	4.640	8	0.995	36.93	
㊸	支柱 フープ	D10	0.502	158	0.560	44.42	44.42

令和7年度 浄化槽災害復旧事業	
工 事 名	令和7年度浄化槽災害復旧工事その8
工 事 箇 所	輪島市 町野町寺地 地内
図 面 名	配筋図 (126槽・原水ポンプ槽付)
縮 尺	—
輪 島 市 下 水 道 局	