

令和7年度

重要給水施設配水管布設替工事（2工区）

数量計算書

箕輪町 松島 北3

数量計算書						
コード	名称	形状寸法	計	算	式	単位 数量 備考
	(資 材)					
	ダクタイル 鋳鉄管	GX形・S種・エポキシ φ 300×6.0m	1+15+1+1+1=19+5=24		6.0 × 19 =114.0	本 24
		甲切管	10.5m=5本		(切管調書より)	
		乙切管	3.90m		(切管調書より)	
	ダクタイル 鋳鉄管	GX形・S種・エポキシ φ 250×5.0m	1=1+1=2		5.0 × 1 =5.0	本 2
		甲切管	1.6m=1本			
	G X 形 曲 管	φ 300×11° 1/4	1		0.40 × 1 =0.40	個 1
	G X 形 曲 管	φ 300×22° 1/2	1+1+1+1+1+1		0.47 × 6 =2.81	個 6
	G X 形 曲 管	φ 250×22° 1/2	1+1		0.46 × 2 =0.92	個 2
	両 受 短 管	φ 300	1+1		0.02 × 2 =0.04	個 2
	G X 形 二 受 T 字 管	φ 300×φ 300	1+1	0.79 × 2 =1.58	0.24 × 2 =0.47	個 2
	G X 形 フ ラ ン ジ 付 T 字 管	φ 300×φ 75	1		0.46 × 1 =0.46	個 1
	挿 し 受 片 落 管	φ 300×250	1		0.41 × 1 =0.41	個 1
	G X 形 ラ イ ナ	φ 300用	1+1+1+1+1+1+1+1+1		0.054 × 9 =0.49	個 9
	G X 形 ラ イ ナ	φ 250用	1+1		0.039 × 2 =0.08	個 2
	G-Link	φ 300用	1+1+1+1+1+1+1			個 7
	G-Link	φ 250用	1			個 1
	G X 形 異 形 管 接 続 セ ッ ト	φ 300用	10			個 10
	G X 形 異 形 管 接 続 セ ッ ト	φ 250用	2			個 2
	受 挿 し ソ フ ト シ ー ル 仕 切 弁	GX φ 300	1+1		0.700 × 2 =1.40	基 2
	受 挿 し ソ フ ト シ ー ル 仕 切 弁	GX φ 250	1		0.680 × 1 =0.68	基 1
	仕 切 弁 表 函	町道用	1			組 1
	仕 切 弁 表 函	浅埋用				組
	仕 切 弁 表 函	町道用	1+1			組 2
	仕 切 弁 表 函	深埋用				組

数 量 計 算 書						
コード	名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	備 考
	(労 務)					
	鑄鉄管吊込み据付工	機械 φ300	$19 \times 6.0 + 10.5 + 3.9 + 6.25 = 134.65$	m	134.7	
			$0.4 + 2.81 + 0.04 + 1.58 + 0.47 + 0.46 + 0.49 = 6.25$			
		異形管延長				
	鑄鉄管吊込み据付工	機械 φ250	$1 \times 5.0 + 1.6 + 1.41 = 8.01$	m	8.0	
			$0.92 + 0.41 + 0.08 = 1.41$			
		異形管延長		m		
	鑄鉄管切断工	φ300	7	口	7	
	鑄鉄管切断工	φ250	1	口	1	
	G X 形継手工	φ300	23	口	23	
	G X 形継手工	φ250	2	口	2	
	G X 形異形管継手工	φ300	10	口	10	
	G X 形異形管継手工	φ250	2	口	2	
	G X 形異形管継手工	G-Link使用 φ300	7	口	7	
	G X 形異形管継手工	G-Link使用 φ250	1	口	1	
	フランジ継手工	φ75	3	口	3	
	仕切弁設置工	機械 φ300	2	基	2	
	仕切弁設置工	機械 φ250	1	基	1	
	空気弁設置工	φ25	1	箇所	1	
	仕切弁表函設置工	A・B形	3	ヶ所	3	
	空気弁表函設置工		1	箇所	1	
	ポリエチレンスリーブ工	φ300	136.05	m	136.1	
	ポリエチレンスリーブ工	φ250	8.69	m	8.7	
	管明示シート工		144.74	m	144.7	

数 量 計 算 書													
コード	名 称	形状寸法								単位	数 量	備 考	
			①土工	②土工	③土工	④土工	⑤土工	⑥土工	その他				
	配水管布設土工		町道As φ300	町道As φ250	町道As φ300	町道As φ250	県道As φ300	県道As φ300					
			L=103.4m	L=3.0m	L=8.3m	L=5.7m	L=3.1m	L=21.3m					
	アスファルト切断工	t=10cm以下	206.80	6.00	16.60	11.40	6.20	42.60	=	289.60	m	290.0	
	舗装版取壊し積込み	BH0.28m³ t=10cm以下	429.36(舗装展開図により)					3.10	21.30	=	453.76	m²	454.0
	機械掘削工	掘削積込 BH0.28m³	92.86	4.60	18.62	12.49	4.72	46.50	=	179.79	m³	180.0	
	砂入替工	保護砂	36.62	1.54	4.49	2.93	1.68	11.53	=	58.79	m³	59.0	
	機械埋戻工	発生土 BH0.28m³	22.44	1.83	10.54	7.24			=	42.05	m³	42.0	
	下層路盤工	RC40~0 t = 141cm						21.30	=	21.30	m²	21.0	
	下層路盤工	RC40~0 t = 75cm					3.10		=	3.10	m²	3.0	
	下層路盤工	RC40~0 t = 25cm	72.38	3.00	8.30	5.70			=	89.38	m²	89.0	
	上層路盤工	M-40 t = 20cm					3.10	21.30	=	24.40	m²	24.0	
	上層路盤工	M-25 t = 10cm	72.38	3.00	8.30	5.70			=	89.38	m²	89.0	
	表層工	粗粒度As20 t=5cm 幅1.4以上					3.10	21.30	=	24.40	m²	24.0	
	表層工	再生密粒度As20F t=4cm 幅1.4以上	429.36(舗装展開図により)							=	429.36	m²	429.0
	残土処理工	BH0.28m³ 土砂 4t-2km	70.42	2.77	8.08	5.25	4.72	46.50	=	137.74	m³	138.0	

コード	名 称	形 状 寸 法		単 位	数 量	備 考
	①土工	町道As φ300 DP=0.9				
			L = 103.4 m (94.6+8.8=103.4)			
	アスファルト切断工	t=10cm以下	103.4 × 2 = 206.80	m	206.80	
	舗装版取壊し積込み	BH0.28m ³ t=10cm以下	集計表による =	m ²	0.00	
	機 械 掘 削 工	掘削積込 BH0.28m ³	0.70 × 1.28 × 103.4 = 92.86	m ³	92.86	
	砂 入 替 工	保護砂	(0.70 × 0.62 - 0.32 ² × π / 4) × 103.4 = 36.62	m ³	36.62	
	機 械 埋 戻 工	発生土 BH0.28m ³	0.70 × 0.31 × 103.4 = 22.44	m ³	22.44	
	下 層 路 盤 工	RC-40~0 t = 25cm	0.70 × 103.4 = 72.38	m ²	72.38	
	上 層 路 盤 工	M-25 t = 10cm	0.70 × 103.4 = 72.38	m ²	72.38	
	表 層 工	再生密粒度As20F t=4cm 幅1.4以上	集計表による =	m ²	0.00	
	残 土 処 理 工	BH0.28m ³ 土砂 4t-2km	92.86 - 22.44 = 70.42	m ³	70.42	
	アスファルト運搬工	BH0.28m ³ As 2t-6.8km	集計表による =	m ³	0.00	
	アスファルト処分費		集計表による =	m ³	0.00	
	不 陸 整 正 工	M-25 t=5cm 幅1.8以上	集計表による =	m ²	0.00	

数量計算書						
コード	名称	形状寸法		単位	数量	備考
	②土工	町道As φ250 DP=1.20				
			$L = 3.0 \text{ m}$			
	アスファルト切断工	t=10cm以下	$3.0 \times 2 = 6.00$	m	6.00	
	舗装版取壊し積込み	BH0.28m ² t=10cm以下	集計表による =	m ²	0.00	
	機械掘削工	掘削積込 BH0.28m ³	$1.00 \times 1.53 \times 3.0 = 4.60$	m ³	4.60	
	砂入替工	保護砂	$(1.00 \times 0.57 - 0.27^2 \times \pi / 4) \times 3.0 = 1.54$	m ³	1.54	
	機械埋戻工	発生土 BH0.28m ³	$1.00 \times 0.61 \times 3.0 = 1.83$	m ³	1.83	
	下層路盤工	RC-40~0 t = 25cm	$1.00 \times 3.0 = 3.00$	m ²	3.00	
	上層路盤工	M-25 t = 10cm	$1.00 \times 3.0 = 3.00$	m ²	3.00	
	表層工	再生密粒度As20F t=4cm 幅1.4以上	集計表による =	m ²	0.00	
	残土処理工	BH0.28m ³ 土砂 4t-2km	$4.60 - 1.83 = 2.77$	m ³	2.77	
	アスファルト運搬工	BH0.28m ³ As 2t-6.8km	集計表による =	m ³	0.00	
	アスファルト処分費		集計表による =	m ³	0.00	
	不陸整正工	M-25 t=5cm 幅1.8以上	集計表による =	m ²	0.00	
	土留工	木矢板 H=1.8m	$3.0 = 3.0$	m	3.00	

数 量 計 算 書						
コード	名 称	形 状 寸 法		単 位	数 量	備 考
	③土工	町道As φ300 DP=1.86				
			$L = 8.3 \text{ m} (4.2+4.1=8.3)$			
	アスファルト切断工	t=10cm以下	$8.3 \times 2 = 16.60$	m	16.60	
	舗装版取壊し積込み	BH0.28m ² t=10cm以下	集計表による =	m ²	0.00	
	機 械 掘 削 工	掘削積込 BH0.28m ³	$1.00 \times 2.24 \times 8.3 = 18.62$	m ³	18.62	
	砂 入 替 工	保護砂	$(1.00 \times 0.62 - 0.32^2 \times \pi / 4) \times 8.3 = 4.49$	m ³	4.49	
	機 械 埋 戻 工	発生土 BH0.28m ³	$1.00 \times 1.27 \times 8.3 = 10.54$	m ³	10.54	
	下 層 路 盤 工	RC-40~0 t = 25cm	$1.00 \times 8.3 = 8.30$	m ²	8.30	
	上 層 路 盤 工	M-25 t = 10cm	$1.00 \times 8.3 = 8.30$	m ²	8.30	
	表 層 工	再生密粒度As20F t=4cm 幅1.4以上	集計表による =	m ²	0.00	
	残 土 処 理 工	BH0.28m ³ 土砂 4t-2km	$18.62 - 10.54 = 8.08$	m ³	8.08	
	アスファルト運搬工	BH0.28m ³ As 2t-6.8km	集計表による =	m ³	0.00	
	アスファルト処分費		集計表による =	m ³	0.00	
	不 陸 整 正 工	M-25 t=5cm 幅1.8以上	集計表による =	m ²	0.00	
	土 留 工	木矢板 H=2.5m	$8.3 = 8.3$	m	8.30	

数 量 計 算 書						
コード	名 称	形 状 寸 法		単 位	数 量	備 考
	④土工	町道As φ250 DP=1.86				
			$L = 5.7 \text{ m}$			
	アスファルト切断工	t=10cm以下	$5.7 \times 2 = 11.40$	m	11.40	
	舗装版取壊し積込み	BH0.28m ² t=10cm以下	集計表による =	m ²	0.00	
	機 械 掘 削 工	掘削積込 BH0.28m ³	$1.00 \times 2.19 \times 5.7 = 12.49$	m ³	12.49	
	砂 入 替 工	保護砂	$(1.00 \times 0.57 - 0.27^2 \times \pi / 4) \times 5.7 = 2.93$	m ³	2.93	
	機 械 埋 戻 工	発生土 BH0.28m ³	$1.00 \times 1.27 \times 5.7 = 7.24$	m ³	7.24	
	下 層 路 盤 工	RC-40~0 t = 25cm	$1.00 \times 5.7 = 5.70$	m ²	5.70	
	上 層 路 盤 工	M-25 t = 10cm	$1.00 \times 5.7 = 5.70$	m ²	5.70	
	表 層 工	再生密粒度As20F t=4cm 幅1.4以上	集計表による =	m ²	0.00	
	残 土 処 理 工	BH0.28m ³ 土砂 4t-2km	$12.49 - 7.24 = 5.25$	m ³	5.25	
	アスファルト運搬工	BH0.28m ³ As 2t-6.8km	集計表による =	m ³	0.00	
	アスファルト処分費		集計表による =	m ³	0.00	
	不 陸 整 正 工	M-25 t=5cm 幅1.8以上	集計表による =	m ²	0.00	
	土 留 工	木矢板 H=2.5m	$5.7 = 5.7$	m	5.70	

数量計算書						
コード	名称	形状寸法		単位	数量	備考
	⑤土工	県道As φ300 DP=1.20				
			$L = 3.1 \text{ m}$			
	アスファルト切断工	t=10cm以下	$3.1 \times 2 = 6.20$	m	6.20	
	舗装版取壊し積込み	BH0.28m ³ t=10cm以下	$1.00 \times 3.1 = 3.10$	m ²	3.10	
	機械掘削工	掘削積込 BH0.28m ³	$1.00 \times 1.52 \times 3.1 = 4.72$	m ³	4.72	
	砂入替工	保護砂	$(1.00 \times 0.62 - 0.32^2 \times \pi / 4) \times 3.1 = 1.68$	m ³	1.68	
	下層路盤工	RC-40~0 t = 75cm	$1.00 \times 3.1 = 3.10$	m ²	3.10	
	上層路盤工	M-40 t = 20cm	$1.00 \times 3.1 = 3.10$	m ²	3.10	
	表層工	粗粒度As20 t=5cm 幅1.4以上	$1.00 \times 3.1 = 3.10$	m ²	3.10	
	残土処理工	BH0.28m ³ 土砂 4t-2km	$4.72 = 4.72$	m ³	4.72	
	アスファルト運搬工	BH0.28m ³ As 2t-6.8km	$3.10 \times 0.10 = 0.31$	m ³	0.31	
	アスファルト処分費		$0.31 = 0.31$	m ³	0.31	
	土留工	木矢板 H=1.8m	$3.1 = 3.1$	m	3.10	

数 量 計 算 書						
コード	名 称	形 状 寸 法		単 位	数 量	備 考
	◎土工	県道As φ300 DP=1.86				
			$L = 21.3 \text{ m} (15.0+6.3=21.3)$			
	アスファルト切断工	t=10cm以下	$21.3 \times 2 = 42.60$	m	42.60	
	舗装版取壊し積込み	BH0.28m ³ t=10cm以下	$1.00 \times 21.3 = 21.30$	m ²	21.30	
	機 械 掘 削 工	掘削積込 BH0.28m ³	$1.00 \times 2.18 \times 21.3 = 46.50$	m ³	46.50	
	砂 入 替 工	保護砂	$(1.00 \times 0.62 - 0.32^2 \times \pi / 4) \times 21.3 = 11.53$	m ³	11.53	
	下 層 路 盤 工	RC-40~0 t = 141cm	$1.00 \times 21.3 = 21.30$	m ²	21.30	
	上 層 路 盤 工	M-40 t = 20cm	$1.00 \times 21.3 = 21.30$	m ²	21.30	
	表 層 工	粗粒度As20 t=5cm 幅1.4以上	$1.00 \times 21.3 = 21.30$	m ²	21.30	
	残 土 処 理 工	BH0.28m ³ 土砂 4t-2km	$46.50 = 46.50$	m ³	46.50	
	アスファルト運搬工	BH0.28m ³ As 2t-6.8km	$21.30 \times 0.10 = 2.13$	m ³	2.13	
	アスファルト処分費		$2.13 = 2.13$	m ³	2.13	
	土 留 工	木矢板 H=2.5m	$21.3 = 21.3$	m	21.30	

切 管 調 書

(単位：m)

φ 300

No. _____

切 管 リ ス ト		
切管 番号	切管有効長	
	甲	乙
1		2.800
2	2.300	
3	0.900	
4	3.500	
5	2.300	
6		1.100
7	1.500	
8		
9		
10		
11		
12		
13		
14		
15		
16		
17		
18		
19		
20		
21		
22		
23		
24		
25		
26		
27		
28		
29		
30		
31		
32		
33		
34		
35		
36		
37		
計	10.500	3.900
合計	14.400	

切 管 組 み 合 わ せ 表														
番号	原管 形状	口径	有効長	組 み 合 わ せ 図						切断数	挿口 加工数	残管長	備考	
				G	G	G	G	G	G					
1	GX	φ 300	6.000	GX 受口	2.300 切- 2	G	0.000	0.000	0.000	GX 挿口	1	P - 0 G - 1	3.700	
2	GX	φ 300	6.000	GX 受口	0.900 切- 3	G	0.000	0.000	G	2.800 切- 1 GX 挿口	2	P - 0 G - 2	2.300	
3	GX	φ 300	6.000	GX 受口	3.500 切- 4	G	0.000	0.000	0.000	GX 挿口	1	P - 0 G - 1	2.500	
4	GX	φ 300	6.000	GX 受口	2.300 切- 5	G	0.000	0.000	0.000	GX 挿口	1	P - 0 G - 1	3.700	
5	GX	φ 300	6.000	GX 受口	1.500 切- 7	G	0.000	0.000	G	1.100 切- 6 GX 挿口	2	P - 0 G - 2	3.400	
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
				▽	0.000	0.000	0.000	0.000	0.000	P - 0 G - 0				
計			30.000								7	P - 0 G - 7	15.600	