

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

数量計算書

DIP-GX φ 300		資 材		数 量		計 算		書				
名 称	形状寸法	計	算	式	単位	数 量	管心長				コード/備考	
							φ 300	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長		
		工事延長(本管)	φ 300	L=175. 9m			DIP 計	175. 904				
		工事延長(分岐)	φ 100	L=0. 3m								
									φ 100 DIP 計	0. 270		
GX形 鋳鉄管(S種)	内面粉体塗装(接合部品含む)	9	8	=	17	本	17	6. 000	102. 000			
	φ 300×6, 000											
GX形 鋳鉄管(S種 切用管)	内面粉体塗装(接合部品含む)	13		=	13	本	13					
	φ 300×6, 000											
	甲切管	13	別紙 切管 調整 表	切管 52. 15 m	本			52. 150				
	φ 300											
	乙切管		別紙 切管 調整 表	切管 13. 29 m	本			13. 290				
	φ 300											
GX形 曲管	内面粉体塗装	6	6	=	12	個	12	0. 400	4. 800			
	φ 300×11 1/4°											
GX形 曲管	内面粉体塗装	3	1	=	4	個	4	0. 375	1. 500			
	φ 300×5 5/8°											
GX形 排水T字管	内面粉体塗装	1		=	1	個	1	0. 280	0. 280	φ 100 0. 270	0. 270	
	φ 300×φ 100											
GX形 継ぎ輪	内面粉体塗装	2	1	=	3	個	3	0. 300	0. 900			
	φ 300											
GX形 両受短管	内面粉体塗装	3	3	=	6	個	6	0. 020	0. 120			
	φ 300											

DIP-GX φ 300 資 材 数 量 計 算 書												
名 称	形状寸法	計 算 式			単位	数 量	管心長				コード [*] /備考	
							φ 300	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長		
GX形 接合材料	T頭ボルト・ナット、ゴム輪	9	継手工	=	9	個	9					
	φ 300											
GX形 接合材料	T頭ボルト・ナット、ゴム輪	1	継手工	=	1	個	1					
	φ 100											
切管ユニット G-Link	GX形 T頭ボルト・ナット、ゴム輪	15	12	=	27	個	27					
	φ 300											
GX形 ライナ	内面粉体塗装	9	7	=	16	個	16	0.054	0.864			
	φ 300											
★ 管明示テープ	胴巻4ヶ所+天端	$175.904 \text{ テープエ} \times (0.32 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 6 + 1)$			=	352.652	m	352.7				
	W=50 φ 300											
★ 管明示テープ	胴巻3ヶ所+天端	$0.27 \text{ テープエ} \times (0.12 \times 3.14 \times 1.5 \times 3 / 4 + 1)$			=	0.384	m	0.4				
	W=50 φ 100											
管明示シート	市道、配水管用	$175.904 + 0.27$			=	176.174	個	176.2				
	W=150											
水道用識別マーカ－		10	8	=	18	個	18					

DIP-GX φ 300 労 務		数 量 計 算 書							
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	施工日数		コード/備考		
					日当施工量	日数			
					日数 計	10.857			
鋳鉄管吊込据付工	機械	= 175.904	m	175.9	38 m/日	4.629			
	φ 300								
		直管 102 + 甲切 52.15 + 乙切 13.29 + 曲11° 4.8 + 曲5° 1.5 +	m						
	φ 300								
		排水T 0.28 + 継輪 0.9 + 両受短 0.12 + ライナ 0.864	m						
	φ 300								
鋳鉄管吊込据付工	機械	= 0.27	m	0.3	48.3 m/日	0.006			
	φ 100								
		排水T 0.27	m						
	φ 100								
鋳鉄管切断工	エンジンカッター	22 別紙 切管 調整 表 = 22	口	22	16.7 口/日	1.317			
	φ 300								
GX形継手工(直管)		直管 17 + 甲切 13 = 30	口	30	11.1 口/日	2.703			
	φ 300								
GX形継手工(異形管)		= 9	口	9	11.1 口/日	0.811			
	φ 300								
		曲11° 12 + 曲5° 4 + 排水T 2 + 継輪 6 + 両受短 12 -27	口						
	φ 300								
		G-Link	口						
	φ 300								
GX形継手工(異形管)		= 1	口	1	20 口/日	0.05			
	φ 100								
		排水T 1	口						
	φ 100								
GX形継手工(G-Link)		27 = 27	口	27	6.9 口/日	3.913			
	φ 300								
管明示テープ工(鋳鉄管)	胴巻4ヶ所+天端	175.904 布設工 = 175.904	m	175.9	909.1 m/日	0.193			
	φ 300×6.0m								
管明示テープ工(鋳鉄管)	胴巻3ヶ所+天端	0.27 布設工 = 0.27	m	0.3	833.3 m/日				
	φ 100×4.0m								

DIP-GX φ 300 労 務 数 量 計 算 書							
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	施工日数		コード/備考
					日当施工量	日数	
★ 管明示シート工	W=150 ダブル 水道用	175.904 + 0.27 テープ工 = 176.174	m	176.2	250 m/日	0.705	
	材工共						
★ ポリエチレンスリーブ被覆工	固定バンド	175.904 テープ工 = 175.904	m	175.9	169.5 m/日	1.038	
	φ 300 材工共						
★ ポリエチレンスリーブ被覆工	固定バンド	0.27 テープ工 = 0.27	m	0.3	333.3 m/日	0.001	
	φ 100 材工共						
既設铸铁管切断工	エンジンカッター	2 = 2		2	16.7 口/日	0.12	
	φ 300						

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

1. 配水本管布設替工事

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

配水本管

番号	DIP (GX-S) φ 300 6.00 m/本								
	甲切管	乙切管					合計	切断	残管延長
		挿し口突部無				挿し口突部有			
1	2.060					2.690	4.750	2	1.250
2	4.000	1.130					5.130	2	0.870
3	5.560						5.560	1	0.440
4	5.500						5.500	1	0.500
5	2.560					2.030	4.590	2	1.410
6	2.060	1.030				2.030	5.120	3	0.880
7	5.000						5.000	1	1.000
8	3.250	1.030				1.110	5.390	3	0.610
9	3.550					1.000	4.550	2	1.450
10	5.500						5.500	1	0.500
11	3.050					1.240	4.290	2	1.710
12	5.060						5.060	1	0.940
13	5.000						5.000	1	1.000
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	
	13本			52.150m	13.290m	65.440m		22口	12.560m

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

1. 配水本管布設替工事

配水本管

[illegible]

DIP-GX φ100 資 材 数 量 計 算 書									
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	管心長				コード/備考
					φ100	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長	
		工事延長(本管) DIP φ100 L=3.4m			DIP 計	3.167	φ100 仕切弁計	0.180	
		工事延長(本管) HPPE φ100 L=2.7m			その他	2.880			
GX形 鋳鉄管(S種 切用管)	内面粉体塗装(接合部品含む)	1	本	1					
	φ100×4,000								
	甲切管	1 別紙 切管 調整 表 切管 0.98 m	本			0.980			
	φ100								
	乙切管	別紙 切管 調整 表 切管 1.2 m	本			1.200			
	φ100								
GX形 曲管	内面粉体塗装	2	個	2	0.479	0.958			
	φ100×90°								
GX形 接合材料	T頭ボルト・ナット、ゴム輪	2 継手工	個	2					
	φ100								
切管ユニット G-Link	GX形 T頭ボルト・ナット、ゴム輪	2	個	2					
	φ100								
GX形 ライナ	内面粉体塗装	1	個	1	0.029	0.029			
	φ100								
GX形 両受ソフトシール仕切弁	内面粉体塗装・外面耐食塗装 10K	1	基	1			φ100 0.180	0.180	
	φ100 内ねじ								
仕切弁表函	ネジ式 DP=1.20m	1	組	1					
	弁口径φ100 底版共								
★ 管明示テープ	胴巻3ヶ所+天端	$3.167 \text{ テープエ} \times (0.12 \times 3.14 \times 1.5 \times 3 / 4 + 1)$	m	4.509					
	W=50 φ100								
EF受口付直管(切用管)	乙切管	1 別紙 切管 調整 表 切管 1.1 m	本			1.100			※送水管(排水管φ100)に計上
	φ100×5,000								
EFソケット		1	個	1					
	φ100								
EF片受ベンド		2	個	2	0.560	1.120			
	φ100×90°								

令和 8 年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

2. 配水本管(排水管)布設工事

排水管

[illegible]

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事
ダクタイル鋳鉄管 切管調整表 当初設計

2. 配水本管(排水管)布設工事
排水管

番号	DIP (GX-S) ϕ 100 4.00 m/本								
	甲切管	乙切管					合計	切断	残管延長
		挿し口突部無				挿し口突部有			
1	0.980					1.200	2.180	2	1.820
2									
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	1.820m
	1本			0.980m	1.200m	2.180m		2口	

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事 2. 配水本管(排水管)布設工事
 配水用ポリエチレン管 切管調整表 当初設計 排水管

番号	HPPE(EF) φ 100 5.00 m/本						合計	切断	残管延長
	甲切管	乙切管							
1		1.100					1.100	1	3.900
2									
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	
		1本			1.100m	1.100m		1口	3.900m

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			2. 配水本管(排水管)布設工事			排水管		
DIP-GX φ100 土 工 数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	施工日数	
							日当施工量	日数
		配水本管(排水管) 土工事 DIP(GX-S)、HPPE						
		土工断面③ L= 6.0 m						
舗装版切断	As舗装版 t=15cm以下	6.0 × 2 = 12.0			m	12		
舗装版取壊し積込み	BH0.28m3 t=5cm	0.60 (W) × 6.00 (L) = 3.60			m ²	4		
機械掘削積込工 (補助労力あり)		0.60 (W) × 1.02 (H) × 6.00 (L) = 3.67				4	0.062	
	BH0.28m3				m3		59 m3/日	
機械埋戻工	砂	(0.60 (W) × 0.32 (H) - 0.011 (管積)) × 6.00 (L) = 1.09				1	0.03	
	BH0.28m3 タンバ°				m3		36 m3/日	
機械埋戻工	発生土	0.60 (W) × 0.35 (H) × 6.00 (L) = 1.26				1	0.035	
	BH0.28m3 タンバ°				m3		36 m3/日	
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 (W) × 6.00 (L) = 3.60				4	0.016	
	RC40～0				m ²		222.2 m ² /日	
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm	0.60 (W) × 6.00 (L) = 3.60				4	0.016	
	M25～0				m ²		222.2 m ² /日	
表層工 (施工幅1.8m未満)	t=3cm	0.60 (W) × 6.00 (L) = 3.60				4		
	再生密粒度As13F				m ²			
土砂運搬工	山積0.28m3	3.67 - 1.26 ÷ 0.9 = 2.27				2		
	4t～2.0km以下				m3			
アスファルト塊運搬	山積0.28m3	0.60 (W) × 6.00 (L) × 0.05 (T) = 0.18				0.2		
	4t-2.1～3.0km以下				m3			
土砂処分費		= 2.27				2		
	(地山土量)				m3			
As殻処分費		0.18 × 2.35 = 0.42				0.4		
					t			
		▲ φ100mm管積 0.12 ² × 3.14/4 = 0.011						
					m2			

DIP-GX φ 250 資 材 数 量 計 算 書									
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	管心長				コード /備考
					φ 250	延長	分岐 / 〔仕切弁〕	延長	
		工事延長 (本管) φ 250 L=175. 9m			DIP 計	175. 886			
		工事延長 (分岐) φ 100 L=0. 2m							
							φ 100 DIP 計	0. 190	
GX形 鋳鉄管 (S種)	内面粉体塗装 (接合部品含む)	13 11	本	24	5. 000	120. 000			
	φ 250×5, 000								
GX形 鋳鉄管 (S種 切用管)	内面粉体塗装 (接合部品含む)	12	本	12					
	φ 250×5, 000								
	甲切管	12 別紙 切管 調整 表 切管 38. 95 m	本			38. 950			
	φ 250								
	乙切管	別紙 切管 調整 表 切管 8. 5 m	本			8. 500			
	φ 250								
GX形 二受T字管	内面粉体塗装	1	個	1	0. 500	0. 500	φ 100 0. 190	0. 190	
	φ 250×φ 100								
GX形 曲管	内面粉体塗装	6 6	個	12	0. 410	4. 920			
	φ 250×11 1/4°								
GX形 曲管	内面粉体塗装	3 1	個	4	0. 410	1. 640			
	φ 250×5 5/8°								
GX形 継ぎ輪	内面粉体塗装	2 1	個	3	0. 250	0. 750			
	φ 250								
GX形 両受短管	内面粉体塗装	2 2	個	4	0. 020	0. 080			
	φ 250								
GX形 接合材料	T頭ボルト・ナット、ゴム輪	10 継手工	個	10					
	φ 250								
GX形 接合材料	T頭ボルト・ナット、ゴム輪	1 継手工	個	1					
	φ 100								

DIP-GX φ250 資材数量計算書									
名称	形状寸法	計算式	単位	数量	管心長				コード/備考
					φ250	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長	
切管ユニット G-Link	GX形 T頭ボルト・ナット、ゴム輪	12 9 = 21	個	21					
	φ250								
GX形 ライナ	内面粉体塗装	8 6 = 14	個	14	0.039	0.546			
	φ250								
★ 管明示テープ	胴巻4ヶ所+天端	$175.886 \text{ テープエ} \times (0.27 \times 3.14 \times 1.5 \times 4 / 5 + 1) = 354.825$	m	354.8					
	W=50 φ250								
★ 管明示テープ	胴巻3ヶ所+天端	$0.19 \text{ テープエ} \times (0.12 \times 3.14 \times 1.5 \times 3 / 4 + 1) = 0.271$	m	0.3					
	W=50 φ100								
管明示シート	市道、導送水管用	$175.886 + 0.19 = 176.076$	m	176.1					
	W=150								
水道用識別マーカー		11 8 = 19	個	19					

DIP-GX φ 250												労 務				数				量				計				算				書											
名 称	形状寸法	計												算												式												単位	数 量		施工日数		コード /備考
																																									日当施工量	日数	
																																									日数 計	12.397	
鋳鉄管吊込据付工	機械													= 175.886												m	175.9		39.8 m/日	4.419													
	φ 250																																										
		直管	120	+	甲切	38.95	+	乙切	8.5	+	二受	0.5	+	曲11°	4.92	+													m														
	φ 250																																										
		曲5°	1.64	+	継輪	0.75	+	両受短	0.08	+	ライナ	0.546													m																		
	φ 250																																										
鋳鉄管吊込据付工	機械	二受	0.19													=	0.19	m	0.2		48.3 m/日	0.004																					
	φ 100																																										
鋳鉄管切断工	エンジンカッター	18	別紙 切管 調整 表												=	18	□	18		20 □/日	0.9																						
	φ 250																																										
GX形継手工(直管)		直管	24	+	甲切	12													=	36	□	36		14.3 □/日	2.517																		
	φ 250																																										
GX形継手工(異形管)														=	10	□	10		12.5 □/日	0.8																							
	φ 250																																										
		二受	1	+	曲11°	12	+	曲5°	4	+	継輪	6	+	両受短	8	-21													□														
	φ 250																																										
		G-Link																								□																	
	φ 250																																										
GX形継手工(異形管)														=	1	□	1		20 □/日	0.05																							
	φ 100																																										
		二受	1																									□															
	φ 100																																										
GX形継手工(G-Link)		21													=	21	□	21		7.8 □/日	2.692																						
	φ 250																																										
管明示テープ工(鋳鉄管)	胴巻4ヶ所+天端	175.886 布設工												=	175.886	m	175.9		833.3 m/日	0.211																							
	φ 250×5.0m																																										
管明示テープ工(鋳鉄管)	胴巻3ヶ所+天端	0.19 布設工												=	0.19	m	0.2		833.3 m/日																								
	φ 100×4.0m																																										
★ ポリエチレンスリーブ被覆工	固定バンド	175.886												=	175.886	m	175.9		169.5 m/日	1.038																							
	φ 250 材工共																																										

令和 8 年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

3. 送水管布設替工事

送水管

[illegible]

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

3. 送水管布設替工事

ダクタイル鋳鉄管 切管調整表

当初設計

送水管

番号	DIP (GX-S) ϕ 250 5.00 m/本								
	甲切管	乙切管					合計	切断	残管延長
		挿し口突部無				挿し口突部有			
1	2.050	1.250					3.300	2	1.700
2	1.550					2.070	3.620	2	1.380
3	3.550						3.550	1	1.450
4	3.050					1.030	4.080	2	0.920
5	3.050					1.000	4.050	2	0.950
6	2.050					1.580	3.630	2	1.370
7	4.300						4.300	1	0.700
8	4.050						4.050	1	0.950
9	4.050						4.050	1	0.950
10	4.550						4.550	1	0.450
11	2.650					1.570	4.220	2	0.780
12	4.050						4.050	1	0.950
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	12.550m
	12本			38.950m	8.500m	47.450m		18口	

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			3. 送水管布設替工事			送水管		
DIP-GX φ 250 土工 数量計算書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	施工日数	
							日当施工量	日数
		送水管 土工事 DIP (GX-S) 土留工						27.537
		土工断面① L= 175.9 m						
機械掘削積込工（補助労力あり）		1.35 (W) × 1.62 (H) × 175.90 (L) = 384.69			m3	380		6.52
	BH0.28m3					59 m3/日		
機械埋戻工	砂	(1.35 (W) × 0.52 (H) − 0.137 (管積)) × 175.90 (L) = 99.38			m3	99		2.761
	BH0.28m3 タンバ					36 m3/日		
機械埋戻工	発生土	1.35 (W) × 0.75 (H) × 175.90 (L) = 178.10			m3	180		4.947
	BH0.28m3 タンバ					36 m3/日		
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=20cm	1.35 (W) × 175.90 (L) = 237.47			m²	237		1.069
	RC40〜0					222.2 m²/日		
上層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=15cm	1.35 (W) × 175.90 (L) = 237.47			m²	237		1.069
	M25〜0					222.2 m²/日		
土砂運搬工	山積0.28m3	384.69 − 178.10 ÷ 0.9 = 186.80			m3	190		
	4t-2.1〜3.0km以下							
土砂処分費		= 186.80			m3	190		
	(地山土量)							
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.0m以下	175.90 (L) = 175.9			m	175.9		3.497
	BH 山積0.28 (0.2)m3					50.3 m/日		
軽量鋼矢板引抜き工 (両側分)	掘削深2.0m以下	175.90 (L) = 175.9			m	175.9		1.869
	BH 山積0.28 (0.2)m3					94.1 m/日		
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプサポート	175.90 (L) = 175.9			m	175.9		5.805
	1段 2.0m以下					30.3 m/日		
		▲ φ 250mm管積 0.27 ² × 3.14/4 = 0.057			m2			
		▲ φ 300mm管積 0.32 ² × 3.14/4 = 0.080			m2			
		▲管積 合計 0.057 + 0.080 = 0.137			m2			

HPPE φ100 資 材 数 量 計 算 書									
名 称	形状寸法	計 算 式	単位	数 量	管心長				コ-ﾄﾞ/備考
					φ100	延長	分岐/〔仕切弁〕	延長	
		工事延長(本管) φ100 L=5.1m(●●+●●m)			HPPE 計	4.970			
		工事延長(分岐) DIP-GX φ100 L=0.5m			その他	0.490			
EF受口付直管(切用管)		1 = 1	本	1					
	φ100×5,000								
	甲切管	別紙 切管 調整 表 切管	本						
	φ100								
	乙切管	1 別紙 切管 調整 表 切管 3.3 m = 1	本			3.300			
	φ100								
EFソケット		1 = 1	個	1					
	φ100								
EF両受ベンド		1 = 1	個	1	0.450	0.450			
	φ100×90°								
EF片受ベンド		1 = 1	個	1	0.560	0.560			
	φ100×90°								
ダクタイル鋳鉄管用異種管継手	HPPE挿口×GX形挿口	1 = 1	個	1	0.660	0.660			
	φ100 (N型)								
GX形 受挿しソフトシール仕切弁	内面粉体塗装・外面耐食塗装 10K	1 = 1	基	1			φ100 0.490 0.490		
	φ100 内ねじ								
仕切弁表函	ネジ式 DP=1.25m	1 = 1	組	1					
	弁口径φ100 底版共								
GX形 接合材料	T頭ボルト・ナット、ゴム輪	1 継手工 = 1	個	1					
	φ100								
★ 管明示テープ	胴巻4ヶ所+天端	4.97 テープエ × (0.13 × 3.14 × 1.5 × 4 / 5 + 1) = 7.405	m	7.4					
	W=50 φ100								
管明示シート	市道、導送水管用	4.97 テープエ = 4.97	m	5					
	W=150								

HPPE φ100		労 務		数		量		計		算		書	
名 称	形状寸法	計 算 式						単位	数 量	施工日数		コード [*] /備考	
										日当施工量	日数		
										日数 計	0.501		
ポリエチレン管(EF接合)布設工	φ100	= 4.97						m	5	83.3 m/日	0.06		
		乙切 3.3 + 両90° 0.45 + 片90° 0.56 + 異種継手GX 0.66						m					
	φ100												
ポリエチレン管切断工		2 別紙 切管 調整 表 = 2						口	2	50 口/日	0.04		
	φ100												
融着継手工(EF継手)	2口継手	= 1						箇所	1	14.3 箇所/日	0.07		
	φ100												
		EFS 1						箇所					
	φ100												
融着継手工(EF継手)		= 3						口	3	20.4 口/日	0.147		
	φ100												
		両90° 2 + 片90° 1						口					
	φ100												
管明示テープ工(配水用ポリエチレン管)	胴巻4ヶ所+天端	4.97 布設工 = 4.97						m	5	1000 m/日	0.005		
	φ100×5.0m												
★ 管明示シート工	W=150 ダブル アルタン付	4.97 テープ工 = 4.97						m	5	250 m/日	0.02		
	手間のみ												
GX形継手工(異形管)		受挿仕切弁 1 = 1						口	1	20 口/日	0.05		
	φ100												
仕切弁設置工	機械	1 = 1						基	1	14.6 基/日	0.068		
	φ100												
仕切弁表函設置工	ネジ式 DP=1.25m	1 = 1						箇所	1	25 箇所/日	0.04		
	弁口径φ100 底版共												
ポリエチレンスリーブ被覆工	固定バンド	受挿仕切弁 0.49 = 0.49						m	0.5	333.3 m/日	0.001		
	φ100 材工共												
コンクリート削孔 (穿孔機)	径：128mm以上160mm未満	= 1						孔	1				
	深さ：50mm以上200mm未満												

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

4. 送水本管布設工事

配水用ポリエチレン管 切管調整表

当初設計

排水管

番号	HPPE (EF)		φ 100	5.00 m/本			合計	切断	残管延長
	甲切管	乙切管							
1		2.550	0.750				3.300	2	1.700
2									
3									
4									
5									
6									
7									
8									
9									
10									
11									
12									
13									
14									
15									
16									
17									
18									
19									
20									
計	甲切管本数	乙切管本数		甲切管延長	乙切管延長	甲・乙切管延長		切断	1.700m
		1本			3.300m	3.300m		2口	

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			4. 送水本管布設工事			排水管			
HPPE φ100 土工 数量計算書									
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
							日当施工量	日数	
		送水管(排水管) 土工 土 DIP (GX-S)、HPPE 土留工						0.557	
		土工断面② L= 4.5 m							
舗装版切断	As舗装版 t=15cm以下	4.5 × 2	=	9.0	m	9			
舗装版取壊し積込み	BH0.28m3 t=5cm	0.90 (W) × 4.50 (L)	=	4.05	m ²	4			
機械掘削積込工 (補助労力あり)		0.90 (W) × 1.52 (H) × 4.50 (L)	=	6.16	m3	6		0.104	
	BH0.28m3					59 m3/日			
機械埋戻工	砂	(0.90 (W) × 0.32 (H) - 0.011 (管積)) × 4.50 (L)	=	1.25	m3	1		0.035	
	BH0.28m3 タンバ					36 m3/日			
機械埋戻工	発生土	0.90 (W) × 0.85 (H) × 4.50 (L)	=	3.44	m3	3		0.096	
	BH0.28m3 タンバ					36 m3/日			
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 (W) × 4.50 (L)	=	4.05	m ²	4		0.018	
	RC40～0					222.2 m ² /日			
上層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=15cm	0.90 (W) × 4.50 (L)	=	4.05	m ²	4		0.018	
	M25～0					222.2 m ² /日			
表層工 (施工幅1.8m未満)	t=3cm	0.90 (W) × 4.50 (L)	=	4.05	m ²	4			
	再生密粒度As13F								
土砂運搬工	山積0.28m3	6.16 - 3.44 ÷ 0.9	=	2.34	m3	2			
	4t～2.0km以下								
アスファルト塊運搬	山積0.28m3	0.90 (W) × 4.50 (L) × 0.05 (T)	=	0.20	m3	0.2			
	4t-2.1～3.0km以下								
土砂処分費			=	2.34	m3	2			
	(地山土量)								
As殻処分費		0.20 × 2.35	=	0.48	t	0.5			
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.0m以下	4.50 (L)	=	4.5	m	4.5		0.089	
	BH 山積0.28 (0.2)m3					50.3 m/日			
軽量鋼矢板引抜き工 (両側分)	掘削深2.0m以下	4.50 (L)	=	4.5	m	4.5		0.048	
	BH 山積0.28 (0.2)m3					94.1 m/日			
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプシート	4.50 (L)	=	4.5	m	4.5		0.149	
	1段 2.0m以下					30.3 m/日			
		▲ φ100mm管積 0.12 ² × 3.14/4	=	0.011	m2				

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		レンタル管(SUS-G型) 250A L=212.0m レンタル管(SUS-G型) 80A L=1.0m					
【資材・レンタル品】							
直管	G250A×4.0m	45 (@4.000 =180) = 45	本	45			
直管	G250A×2.0m	1 (@2.000 =2.00) = 1	本	1			
直管	G250A×1.0m	4 (@1.000 =4.00) = 4	本	4			
直管	G250A×0.5m	2 (@0.500 =1.00) = 2	本	2			
直管	G250A×0.3m	3 (@0.300 =0.90) = 3	本	3			
フレキ管	G250A×1.6m	8 (@1.600 =12.80) = 8	本	8			
直管	G80A×0.3m	2 (@0.300 =0.60) = 2	本	2			
エルボ	G250A×90°	6 (@0.781 =4.686) = 6	本	6			
エルボ	G250A×22 1/2°	3 (@0.413 =1.239) = 3	本	3			
エルボ	G250A×11 1/4°	3 (@0.413 =1.239) = 3	本	3			
チーズ	G250A×80A	2 80A (@0.187 =0.374) 250A (@0.545 =1.090) = 2	本	2			
接続短管	RF, 7.5K G250A(フランジ)	2 (@0.310 =0.620) = 2	本	2			
接続短管	G250A(受け×受け)	1 (@0.076 =0.076) = 1	本	1			
バルブ	バタフライ G250A	2 (@0.593 =1.186) = 2	本	2			
仮設消火栓(露出用)	G80A	2 = 2	個	2			

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

5. 仮設配水本管布設工事

仮設配水本管

[illegible]

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【延長集計】							
	仮設管250A管延長	180 +2 +4 +1.0 +0.9 +12.8 +4.69 +1.24 +1.24 +1.09 +0.62					
		+0.08 +1.19 = 210.836					
	仮設管80A管延長	0.6 +0.37 = 0.974					
	仮設バルブ	1.186 = 1.186					
	レンタル管延長 250A	210.836 + 1.186 = 212.022					
	レンタル管延長 80A	0.974 = 0.974					
	不断水割T字管	0.64 = 0.640					
【受け口数】	仮設管100A管延長	直4 45 直2 +1 直1 +4 直0.5 +2 直0.3 +3					
		フレキ +8 90° +6 22° +3 11° +3 チーズ +2					
		短受 +2 バルブ +2 = 81					
	仮設管80A管延長	直0.3 +2 チーズ +2 = 4					

令和８年度　安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事		5. 仮設配水本管布設工事		仮設配水本管			
数　　　量　　　計　　　算　　　書							
名　　　　　称	形　　　状　　　寸　　　法	計					

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			5. 仮設配水本管布設工事			仮設配水本管				
レンタル管 土 工 数 量 計 算 書										
名 称	形 状 寸 法	計 算 式			単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
							日当施工量	日数		
(集計)		仮設配水本管 土工事 レンタル管、不断水工 土留工					1.038			
		断面6 断面12								
アスファルト切断工	t=15cm以下	32.00	+	13.20	=	45.20	m	45		
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	7.20	+	6.96	=	14.16	m ²	14	0.073	
	BH0.28m3							194 m ² /日		
機械掘削積込工（補助労力あり）		12.74	+	12.68	=	25.42	m ³	25	0.431	
	BH0.28m3							59 m ³ /日		
機械埋戻工	砂	4.54	+	4.08	=	8.62	m ³	9	0.239	
	BH0.28m3 タンバ							36 m ³ /日		
機械埋戻工	発生土	5.40	+	5.22	=	10.62	m ³	11	0.295	
	BH0.28m3 タンバ							36 m ³ /日		
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	7.20	+	6.96	=	14.16	m ²	14	0.064	
	RC40～0							222.2 m ² /日		
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm	7.20	+	6.96	=	14.16	m ²	14	0.064	
	M25～0							222.2 m ² /日		
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	ﾌﾟﾗ 3cm	7.20	+	6.96	=	14.16	m ²	14	0.057	
	人力施工							250 m ² /日		
土砂運搬工	山積0.28m3	6.74	+	6.88	=	13.62	m ³	14		
	4t-2.1～3.0km以下									
ｱｽ塊運搬工	山積0.28m3	0.36	+	0.35	=	0.71	m ³	1		
	4t-2.1～3.0km以下									
土砂処分費		6.74	+	6.88	=	13.62	m ³	14		
	(地山土量)									
As塊処分費		0.85	+	0.82	=	1.67	t	2		
	(掘削廃材)									
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下	16.00	+	6.60	=	22.6	m	22.6	0.449	
	BH 山積0.28(0.2)m3							50.3 m/日		
軽量鋼矢板引抜き工(両側分)	掘削深2.0m以下	16.00	+	6.60	=	22.6	m	22.6	0.24	
	BH 山積0.28(0.2)m3							94.1 m/日		
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ﾊﾞｲﾌﾟﾙｰﾄﾞ	16.00	+	6.60	=	22.6	m	22.6	0.746	
	1段 2.0m以下							30.3 m/日		

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			5. 仮設配水本管布設工事			仮設配水本管		
レンタル管 土 工 数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
土工断面 6		8 箇所 × 1.0 (L) = 8.0 (ΣL)						
アスファルト切断工	t=15cm以下	8.00 (箇所) × 4 (本) × 1.0 (L) = 32.00	m					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 (W) × 8.00 (ΣL) = 7.20	m ²					
	BH0.28m3							
機械掘削積込工 (補助労力あり)		0.90 (W) × (1.82 (H) - 0.05 (t)) × 8.00 (ΣL) = 12.74	m ³					
	BH0.28m3							
機械埋戻工	砂	(0.90 (W) × 0.72 (H) - 0.08 (管積)) × 8.00 (ΣL) = 4.54	m ³					
	BH0.28m3 タンバ							
機械埋戻工	発生土	0.90 (W) × 0.75 (H) × 8.00 (ΣL) = 5.40	m ³					
	BH0.28m3 タンバ							
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 (W) × 8.00 (ΣL) = 7.20	m ²					
	RC40～0							
上層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=15cm	0.90 (W) × 8.00 (ΣL) = 7.20	m ²					
	M25～0							
舗装工 密粒度 (13F) (再生材入)	ﾌﾗ 3cm	0.90 (W) × 8.00 (ΣL) = 7.20	m ²					
	人力施工							
土砂運搬工	山積0.28m3	12.74 - 5.40 ÷ 0.9 = 6.74	m ³					
	4t-2.1～3.0km以下							
As塊運搬工	山積0.28m3	7.20 × 0.05 (t) = 0.36	m ³					
	4t-2.1～3.0km以下							
土砂処分費		6.74 = 6.74	m ³					
	(地山土量)							
As塊処分費		0.36 × 2.35 = 0.85	t					
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.0m以下	8.00 (ΣL) × 2 (方向) = 16	m					
	BH 山積0.28 (0.2)m3							
軽量鋼矢板引き工 (両側分)	掘削深2.0m以下	8.00 (ΣL) × 2 (方向) = 16	m					
	BH 山積0.28 (0.2)m3							
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ﾊﾞｲﾌﾟｼｰﾄ	8.00 (ΣL) × 2 (方向) = 16	m					
	1段 2.0m以下							
		▲ ϕ 300mm管積 0.32 ² × 3.14/4 = 0.08	m ²					

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			5. 仮設配水本管布設工事			仮設配水本管		
レンタル管 土 工 数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
土工断面 12		1 箇所 (不断水)						
アスファルト切断工	t=15cm以下	$(2.70 + 1.80 + 2.10) (L) \times 2 \text{本} = 13.20$	m					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	$1.80 (W) \times 2.70 (L) + 1.00 (W) \times 2.10 (L) = 6.96$	m ²					
	BH0.28m3							
機械掘削積込工 (補助労力あり)		$1.80 (W) \times 1.87 (H) \times 2.70 (L) + 1.00 (W) \times 1.71 (H) \times 2.10 = 12.68$	m3					
	BH0.28m3							
機械埋戻工	砂	$(1.80 (W) \times 0.64 (H) - 0.138 (\text{管積})) \times 2.70 (L) + 0.64 (H) \times 2.1 (L) = 4.08$	m3					
	BH0.28m3 タンバ							
機械埋戻工	発生土	$(1.80 (W) \times 2.70 (L) + 1.00 (W) \times 2.10 (L)) \times 0.75 (H) = 5.22$	m3					
	BH0.28m3 タンバ							
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=20cm	$1.80 (W) \times 2.70 (L) + 1.00 (W) \times 2.10 (L) = 6.96$	m ²					
	RC40～0							
上層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=15cm	$1.80 (W) \times 2.70 (L) + 1.00 (W) \times 2.10 (L) = 6.96$	m ²					
	M25～0							
舗装工 密粒度 (13F) (再生材入)	プラ 3cm	$1.80 (W) \times 2.70 (L) + 1.00 (W) \times 2.10 (L) = 6.96$	m ²					
	人力施工							
土砂運搬工	山積0.28m3	$12.68 - 5.22 \div 0.9 = 6.88$	m3					
	4t-2.1～3.0km以下							
As塊運搬工	山積0.28m3	$6.96 \times 0.05 (t) = 0.35$	m3					
	4t-2.1～3.0km以下							
土砂処分費		$6.88 = 6.88$	m3					
	(地山土量)							
As塊処分費		$0.35 \times 2.35 = 0.82$	t					
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.0m以下	$2.70 (L) + 1.80 (W) + 2.10 (L) = 6.60$	m					
	BH 山積0.28 (0.2)m3							
軽量鋼矢板引抜き工 (両側分)	掘削深2.0m以下	$2.70 (L) + 1.80 (W) + 2.10 (L) = 6.60$	m					
	BH 山積0.28 (0.2)m3							
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式パイプシート	$2.70 (L) + 1.80 (W) + 2.10 (L) = 6.60$	m					
	1段 2.0m以下							
		$\blacktriangle \phi 300\text{mm}、250\text{mm管積} (0.32^2 + 0.27^2) \times 3.14/4 = 0.138$	m2					

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		レンタル管(SUS-G型) 250A L=230.9m レンタル管(SUS-G型)80A L=1.0m					
【資材・レンタル品】							
直管	G250A×4.0m	48 (@4.000 =192.000) = 48	本	48			
直管	G250A×2.0m	3 (@2.000 =6.000) = 3	本	3			
直管	G250A×1.0m	2 (@1.000 =2.000) = 2	本	2			
直管	G250A×0.5m	1 (@0.500 =0.500) = 1	本	1			
直管	G250A×0.3m	5 (@0.300 =1.500) = 5	本	5			
フレキ管	G250A×1.6m	9 (@1.600 =14.400) = 9	本	9			
直管	G80A×0.3m	2 (@0.300 =0.600) = 2	本	2			
エルボ	G250A×90°	7 (@0.781 =5.467) = 7	本	7			
エルボ	G250A×45°	4 (@0.413 =1.652) = 4	本	4			
エルボ	G250A×22 1/2°	3 (@0.413 =1.239) = 3	本	3			
エルボ	G250A×11 1/4°	3 (@0.413 =1.239) = 3	本	3			
チーズ	G250A×80A	2 80A (@0.187 =0.374) 250A (@0.545 =1.090) = 2	本	2			
接続短管	RF, 7.5K G250A(フランジ)	2 (@0.310 =0.620) = 2	本	2			
接続短管	G250A(受け×受け)	1 (@0.076 =0.076) = 1	本	1			
取出短管	G250A×25A	1 (@0.303 =0.303) = 1	本	1			

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

6. 仮設送水管布設工事

[illegible]

数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
【労務】							
REPCS-G型管布設工	機械 250A	229.4 仮設管250A管延長より = 229.435	m	229.4			
REPCS-G型管布設工	人力 80A	0.974 仮設管80A管延長より = 0.974	m	1			
REPCS-G型継手工	250A	86 受け口数より = 86	口	86			
REPCS-G型継手工	80A	4 受け口数より = 4	口	4			
フランジ継手工	JWWA 10K	2 = 2	口	2			
	φ 250						
取出し短管設置工(G型)	G型継手工含まず	1 = 1	基	1			
	250A						
仮設バルブ設置工(G型)	G型継手工含まず	2 = 2	基	2			
	250A						
仮設消火栓設置工(G型)	G型継手工含まず	2 = 2	基	2			
	消火栓(単口)						
杭打込工・抜取工	24 箇所 × 2 本	= 48	本	48			
	末口9cm L=1.5m						
撤去工	レンタル管	1 = 1	式	1			
	撤去						
不断水仕切弁設置工		2 = 2	基	2			
	φ 250(本バルブ型)						
不断水分岐割T字管設置工		2 = 2	箇所	2			
	φ 250×250						
フランジ継手工	JWWA 10K	2 (フランジ蓋分) = 2	口	2			
	φ 250						
仕切弁表函設置工	底版含む	2 = 2	箇所	2			
	ねじ式 A・B形						
伸縮防止金具取付工	GX形直管受口用	8 = 8	箇所	8			
	φ 250						

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事				6. 仮設送水管布設工事				仮設送水管			
レンタル管 土 工 数 量 計 算 書											
名 称	形 状 寸 法	計 算 式				単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
								日当施工量	日数		
(集計)		仮設送水管 土工事 レンタル管、不断水工 土留工							1.544		
		断面7 断面11 断面13									
アスファルト切断工		32.00 + 12.60 + 27.20 = 71.80				m	72				
	t=15cm以下										
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	7.20 + 6.42 + 8.16 = 21.78				m ²	22		0.112		
	BH0.28m3							194 m ² /日			
機械掘削積込工（補助労力あり）		12.74 + 11.73 + 20.45 = 44.92				m3	45		0.761		
	BH0.28m3							59 m3/日			
機械埋戻工	砂	4.37 + 3.84 = 8.21				m3	8		0.228		
	BH0.28m3 タンバ							36 m3/日			
機械埋戻工	発生土	5.76 + 4.04 + 6.16 = 15.96				m3	16		0.443		
	BH0.28m3 タンバ							36 m3/日			
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	7.20 + 6.42 + 8.16 = 21.78				m ²	22		0.098		
	RC40～0							222.2 m ² /日			
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm	7.20 + 6.42 + 8.16 = 21.78				m ²	22		0.098		
	M25～0							222.2 m ² /日			
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	ﾌﾟﾗ 3cm	7.20 + 6.42 + 8.16 = 21.78				m ²	22		0.087		
	人力施工							250 m ² /日			
土砂運搬工	山積0.28m3	6.34 + 7.24 + 13.61 = 27.19				m3	27				
	4t-2.1～3.0km以下										
ｱｽ塊運搬工	山積0.28m3	0.36 + 0.32 + 0.41 = 1.09				m3	1				
	4t-2.1～3.0km以下										
土砂処分費		6.34 + 7.24 + 13.61 = 27.19				m3	27				
	(地山土量)										
As塊処分費		0.85 + 0.75 + 0.96 = 2.56				t	3				
	(掘削廃材)										
軽量鋼矢板建込工(両側分)	掘削深2.0m以下	16.00 + 6.30 = 22.3				m	22.3		0.443		
	BH 山積0.28(0.2)m3							50.3 m/日			
軽量鋼矢板引き工(両側分)	掘削深2.0m以下	16.00 + 6.30 = 22.3				m	22.3		0.237		
	BH 山積0.28(0.2)m3							94.1 m/日			
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ﾊﾞｲﾌﾟﾙｰﾄﾞ	16.00 + 6.30 = 22.3				m	22.3		0.736		
	1段 2.0m以下							30.3 m/日			

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			6. 仮設送水管布設工事			仮設送水管		
レンタル管 土 工 数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
土工断面 7		8 箇所 × 1.0 (L) = 8.0 (ΣL)						
アスファルト切断工	t=15cm以下	8.00 (箇所) × 4 (本) × 1.0 (L) = 32.00	m					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.90 (W) × 8.00 (ΣL) = 7.20	m ²					
	BH0.28m3							
機械掘削積込工 (補助労力あり)		0.90 (W) × (1.82 (H) - 0.05 (t)) × 8.00 (ΣL) = 12.74	m3					
	BH0.28m3							
機械埋戻工	砂	(0.90 (W) × 0.67 (H) - 0.057 (管積)) × 8.00 (ΣL) = 4.37	m3					
	BH0.28m3 タンバ							
機械埋戻工	発生土	0.90 (W) × 0.80 (H) × 8.00 (ΣL) = 5.76	m3					
	BH0.28m3 タンバ							
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.90 (W) × 8.00 (ΣL) = 7.20	m ²					
	RC40～0							
上層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=15cm	0.90 (W) × 8.00 (ΣL) = 7.20	m ²					
	M25～0							
舗装工 密粒度 (13F) (再生材入)	ﾌﾟﾗ 3cm	0.90 (W) × 8.00 (ΣL) = 7.20	m ²					
	人力施工							
土砂運搬工	山積0.28m3	12.74 - 5.76 ÷ 0.9 = 6.34	m3					
	4t-2.1～3.0km以下							
As塊運搬工	山積0.28m3	7.20 × 0.05 (t) = 0.36	m3					
	4t-2.1～3.0km以下							
土砂処分費		6.34 = 6.34	m3					
	(地山土量)							
As塊処分費		0.36 × 2.35 = 0.85	t					
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.0m以下	8.00 (ΣL) × 2 (方向) = 16	m					
	BH 山積0.28 (0.2)m3							
軽量鋼矢板引き工 (両側分)	掘削深2.0m以下	8.00 (ΣL) × 2 (方向) = 16	m					
	BH 山積0.28 (0.2)m3							
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ﾊﾞｲﾌﾟｼｰﾄ	8.00 (ΣL) × 2 (方向) = 16	m					
	1段 2.0m以下							
		▲ ϕ 250mm管積 0.27 ² × 3.14/4 = 0.057	m2					

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			6. 仮設送水管布設工事			仮設送水管		
レンタル管 土 工 数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
土工断面 11		1 箇所 (不断水)						
アスファルト切断工	t=15cm以下	(2.40 + 1.80 + 2.10) (L) × 2 本 = 12.60	m					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	1.80 (W) × 2.40 (L)+ 1.00 (W) × 2.10 (L) = 6.42	m ²					
	BH0.28m3							
機械掘削積込工 (補助労力あり)		1.80 (W) × 1.87 (H) × 2.40 (L)+ 1.00 (W) × 1.74 (H) × 2.10 = 11.73	m3					
	BH0.28m3							
機械埋戻工	砂	(1.80 (W) × 0.65 (H) − 0.138 (管積)) × 2.40 (L)+ 0.65 (H) × 2.1 (L) = 3.84	m3					
	BH0.28m3 タンバ							
機械埋戻工	発生土	(1.80 (W) × 2.40 (L)+ 1.00 (W) × 2.10 (L)) × 0.63 (H) = 4.04	m3					
	BH0.28m3 タンバ							
下層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=20cm	1.80 (W) × 2.40 (L)+ 1.00 (W) × 2.10 (L) = 6.42	m ²					
	RC40〜0							
上層路盤工 (施工幅1.8m未満)	t=15cm	1.80 (W) × 2.40 (L)+ 1.00 (W) × 2.10 (L) = 6.42	m ²					
	M25〜0							
舗装工 密粒度 (13F) (再生材入)	ﾌﾟﾗ 3cm	1.80 (W) × 2.40 (L)+ 1.00 (W) × 2.10 (L) = 6.42	m ²					
	人力施工							
土砂運搬工	山積0.28m3	11.73 − 4.04 ÷ 0.9 = 7.24	m3					
	4t-2.1〜3.0km以下							
As塊運搬工	山積0.28m3	6.42 × 0.05 (t) = 0.32	m3					
	4t-2.1〜3.0km以下							
土砂処分費		7.24 = 7.24	m3					
	(地山土量)							
As塊処分費		0.32 × 2.35 = 0.75	t					
軽量鋼矢板建込工 (両側分)	掘削深2.0m以下	2.40 (L)+ 1.80 (W)+ 2.10 (L) = 6.30	m					
	BH 山積0.28 (0.2)m3							
軽量鋼矢板引抜き工 (両側分)	掘削深2.0m以下	2.40 (L)+ 1.80 (W)+ 2.10 (L) = 6.30	m					
	BH 山積0.28 (0.2)m3							
軽量金属支保材設置・撤去工	水圧式ﾊﾞｲﾌﾟﾙｰﾄﾞ	2.40 (L)+ 1.80 (W)+ 2.10 (L) = 6.30	m					
	1段 2.0m以下							
		▲ ϕ 300mm、250mm管積 (0.32 ² + 0.27 ²) × 3.14/4 = 0.138	m2					

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事			6. 仮設送水管布設工事			仮設送水管		
レンタル管 土 工 数 量 計 算 書								
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号	
					日当施工量	日数		
土工断面 13		13.6 (L) (6.8+6.8)						
アスファルト切断工	t=15cm以下	13.60 (L) × 2 (本) = 27.20	m					
アスファルト舗装版取壊・積込工	10cm以下	0.60 (W) × 13.60 (L) = 8.16	m ²					
	BH0.28m3							
機械掘削積込工（補助労力あり）		(0.60 (W) × (1.82 (H) - 0.05 (t)) × 13.60 (L) + 6.01 (発生土) = 20.45	m3					
機械埋戻工	砂 BH0.28m3 タンバ		m3					
機械埋戻工	発生土 BH0.28m3 タンバ	(0.60 (W) × 0.60 (H) - 0.057 (管積) + 0.15) × 13.60 (L) = 6.16	m3					
下層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=20cm	0.60 (W) × 13.60 (L) = 8.16	m ²					
	RC40～0							
上層路盤工(施工幅1.8m未満)	t=15cm	0.60 (W) × 13.60 (L) = 8.16	m ²					
	M25～0							
舗装工 密粒度(13F)（再生材入）	プ ^ラ 3cm	0.60 (W) × 13.60 (L) = 8.16	m ²					
	人力施工							
土砂運搬工	山積0.28m3 4t-2.1～3.0km以下	20.45 - 6.16 ÷ 0.9 = 13.61	m3					
アス塊運搬工	山積0.28m3 4t-2.1～3.0km以下	8.16 × 0.05 (t) = 0.41	m3					
土砂処分費		13.61 = 13.61	m3					
	(地山土量)							
As塊処分費		0.41 × 2.35 = 0.96	t					
		▲ φ 250mm管積 0.27 ² × 3.14/4 = 0.057	m2					

令和8年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事

7. 積上共通仮設費(運搬費)

運搬費

[illegible]

令和 8 年度 安曇野道路建設に伴う送配水管布設替工事		9. 安全費(直接工事費費)		安全費			
数 量 計 算 書							
名 称	形 状 寸 法	計 算 式	単 位	数 量	施工日数		備考/コード番号
					日当施工量	日数	
		安全費 交通誘導員					
交通誘導員	既設管と連絡	10. 857 + 0. 988 + 39. 934 + 1. 058 + 17. 946					
		+ 21. 026 + 0. 73 = 92. 539	人	93			
		作業班1班当たり1名					
1. 配水本管布設替工事		10. 86 (労務) = 10. 857	人				
2. 配水本管(排水管)布設工事		0. 829 (労務) + 0. 159 (土工) = 0. 988	人				
3. 送水管布設替工事		12. 40 (労務) + 27. 537 (土工) = 39. 934	人				
4. 送水管(排水管)布設工事		0. 501 (労務) + 0. 557 (土工) = 1. 058	人				
5. 仮設配水管布設工事		15. 065 (労務) + 2. 881 (土工) = 17. 946	人				
6. 仮設送水管布設工事		17. 429 (労務) + 3. 597 (土工) = 21. 026	人				
8. 積上共通仮設費(技術管理費)		0. 73 = 0. 73	人				