

本 設 配 管 工 事

配水管本設工事

HIVP φ 150

資 材(1/2)

名 称	形 状 寸 法	単 位	計 算 式	合 計
HIVP直管	(RR) φ 150	本	14 + 1 (切管用)	15
HIVP直管	(ロング受口) φ 150	本		4
HIVP直管	(フレーション) φ 150切管用	本		6
離脱防止金具	φ 150	組		2
VSジョイント	φ 150	個		2
メカ型ベント	φ 150×45°	個		12
メカ型F付チーズ	(台付) φ 150×φ 75	個		1
補修弁	φ 75×100H	基		1
急速空気弁	φ 25	基		1
フランジ継手材	φ 75	組		2
空気弁室	H=0.75	箇所		1
空気弁室	H=0.75	箇所		1

配水管本設工事

HIVPφ150

布設工(1/2)

名 称	形 状 寸 法	単 位	計 算 式	合 計
ビニル管布設工	φ150	m	$5.00 \times (14+4) + 31.00$	121.0
メカニカル継手工	φ150	口	$12 \times 2 + 2 \times 2 + 2 \times 2$	32
RR継手工	φ150	口	$15 + 4 - 2$	17
RR継手工	離脱防止金具 φ150	口		2
フランジ継手工	φ75	口	(空気弁) 2-1	1
ビニル管切断工	φ150	口		16
空気弁設置工	φ25	基		1
空気弁室工	H=0.75	箇所		1
管明示テープ工	φ150	m		121.0
埋設標識シート工	折りたたみ	m	(コンクリート防護) $120.00 - 70.60$	49.4

土工集計表 (本設 2/2)

	⑫ (道路外)							小計	改計
	L = 3.7 m								
舗装切替工 機械 (t=20cm以下)							m	4.20	4 m
舗装版取壊積込工 t=10cm以下 (BH0.35m3)							m2	1.05	1 m2
掘削工 機械 (0.20m3)	0.34 × 3.7 = 1.26						1.26 m3	53.83	54 m3
" 人力							m3		m3
床均し工 人力	0.50 × 3.7 = 1.85						1.85 m2	48.26	48 m2
人力埋戻工 砂	0.14 × 3.7 = 0.52						0.52 m3	15.93	16 m3
機械埋戻工 RC-30 (0.35m3)							m3		m3
" RC-30 (0.20m3)							m3		m3
" 流用土 (0.35m3)							m3		m3
" 流用土 (0.20m3)	0.20 × 3.7 = 0.74						0.74 m3	31.82	32 m3
残土処分工 0.35m3							m3		m3
" 0.20m3	0.14 × 3.7 = 0.52						0.52 m3	22.01	22 m3
ガラ処分工 (As、Co) 0.35m3							m3		m3
" 0.20m3							m3	0.06	0.1 m3
路盤工 RC-30、t=0.30m							m2		m2
路盤工 M-30、t=0.10m							m2	46.41	46 m2
表層工 再生密粒度7スズン t=0.05m							m2		m2
土留工 軽量鋼欠板H=2.5m(BH0.2)							m	8.40	8 m
軽量金属支保工 (B=0.90m)							m	8.40	8 m

(土工断面)

1 m当り 土工計算

土工断面 ① (町道部)

	記号・式	単位	口 径			
			VP φ 150	VP φ 100	CVVS	
外 径	D	m	0.165	0.114	0.029	
土 被 り	d	"	0.700			
掘 削 巾	A	"	0.900			
掘 削 深	H	"	0.965			
舗 装 厚	B	"				
埋 戻 深	H1	"	0.365			
	H2	"	0.500			
路 盤 復 旧 厚	H3	"	0.100			
継 手 掘 (深)	h	m				
継 手 掘 (長)	l	"				
管 断 面 積	A'	m ²	0.032			
計 算 式						
舗 装 切 断 工	①	m				
舗 装 取 壊 工	②	m ² /m				A
掘 削 工 (機械力)	③	m ³ /m	0.87			A × (H-B)
〃 (人 力)	④	"				A × h × l
床 均 し	⑤	m ² /m	0.90			A
埋 戻 工 (保護砂)	⑥	m ³ /m	0.30			A × H1 - A' , ④
〃 (流用土)	⑦	"	0.45			A × H2
残土処分工 (機械力)	⑧	"	0.42			③ - ⑦ , ④
〃 (人 力)	⑨	"				④
残塊処分工 (機械力)	⑩	"				A × B
路 盤 工 (M30 t=10cm)	⑪	m ² /m	0.90			A

(土工断面)

1 m当り 土工計算

土工断面 ② (水路伏越し部-1)

	記号・式	単位	口 径			
			VP φ 150	VP φ 100	CVVS	
外 径	D	m	0.165	0.114	0.029	
土 被 り	d	"	2.150			
掘 削 巾	A	"	0.900			
掘 削 深	H	"	2.415			
舗 装 厚	B	"				
	H1	"	0.365			
埋 戻 深	H2	"	1.950			
	H3	"	0.100			
路 盤 復 旧 厚	H3	"	0.100			
継 手 掘 (深)	h	m				
継 手 掘 (長)	l	"				
管 断 面 積	A'	m ²	0.032			
						計 算 式
舗 装 切 断 工	①	m				
舗 装 取 壊 工	②	m ² /m				A
掘 削 工 (機械力)	③	m ³ /m	2.17			A × (H-B)
〃 (人 力)	④	"				A × h × l
床 均 し	⑤	m ² /m	0.90			A
埋 戻 工 (保護砂)	⑥	m ³ /m	0.30			A × H1 - A' , ④
〃 (流用土)	⑦	"	1.76			A × H2
残土処分工 (機械力)	⑧	"	0.41			③ - ⑦ , ④
〃 (人 力)	⑨	"				④
残塊処分工 (機械力)	⑩	"				A × B
路 盤 工 (M30 t=10cm)	⑪	m ² /m	0.90			A

(土工断面)

1 m当り 土工計算

土工断面 ③ (水路伏越し部-2)

	記号・式	単位	口 径			
			VP φ 150	VP φ 100	CVVS	
外 径	D	m	0.165	0.114	0.029	
土 被 り	d	"	1.425			
掘 削 巾	A	"	0.900			
掘 削 深	H	"	1.690			
舗 装 厚	B	"				
埋 戻 深	H1	"	0.365			
	H2	"	1.225			
路 盤 復 旧 厚	H3	"	0.100			
継 手 掘 (深)	h	m				
継 手 掘 (長)	l	"				
管 断 面 積	A'	m ²	0.032			
計 算 式						
舗 装 切 断 工	①	m				
舗 装 取 壊 工	②	m ² /m				A
掘 削 工 (機械力)	③	m ³ /m	1.52			A × (H-B)
〃 (人 力)	④	"				A × h × l
床 均 し	⑤	m ² /m	0.90			A
埋 戻 工 (保護砂)	⑥	m ³ /m	0.30			A × H1 - A' , ④
〃 (流用土)	⑦	"	1.10			A × H2
残土処分工 (機械力)	⑧	"	0.42			③ - ⑦ , ④
〃 (人 力)	⑨	"				④
残塊処分工 (機械力)	⑩	"				A × B
路 盤 工 (M30 t=10cm)	⑪	m ² /m	0.90			A

(土工断面)

1 m当り 土工計算

土工断面 ④ (水路伏越し部-3)

	記号・式	単位	口 径			
			VP φ 150	VP φ 100	CVVS	
外 径	D	m	0.165	0.114	0.029	
土 被 り	d	"	1.750			
掘 削 巾	A	"	0.900			
掘 削 深	H	"	2.015			
舗 装 厚	B	"				
	H1	"	0.365			
埋 戻 深	H2	"	1.550			
	H3	"	0.100			
路 盤 復 旧 厚	H3	"	0.100			
継 手 掘 (深)	h	m				
継 手 掘 (長)	l	"				
管 断 面 積	A'	m ²	0.032			
計 算 式						
舗 装 切 断 工	①	m				
舗 装 取 壊 工	②	m ² /m				A
掘 削 工 (機械力)	③	m ³ /m	1.81			A × (H-B)
掘 削 工 (人 力)	④	"				A × h × l
床 均 し	⑤	m ² /m	0.90			A
埋 戻 工 (保護砂)	⑥	m ³ /m	0.30			A × H1 - A' , ④
埋 戻 工 (流用土)	⑦	"	1.40			A × H2
残土処分工 (機械力)	⑧	"	0.41			③ - ⑦ , ④
残土処分工 (人 力)	⑨	"				④
残塊処分工 (機械力)	⑩	"				A × B
路 盤 工 (M30 t=10cm)	⑪	m ² /m	0.90			A

(土工断面)

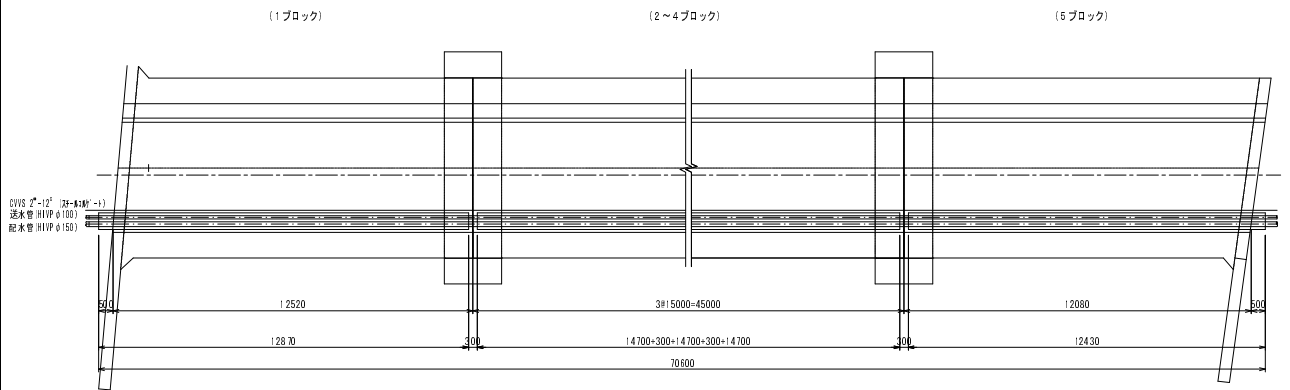
1 m当り 土工計算

土工断面 ⑤ (水路伏せ越し部-4)

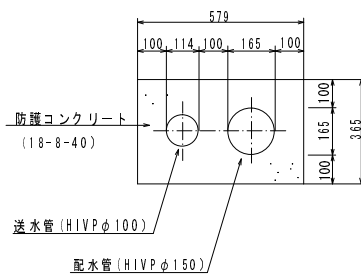
	記号・式	単位	口 径			
			VP φ 150	VP φ 100	CVVS	
外 径	D	m	0.165	0.114	0.029	
土 被 り	d	"	1.225			
掘 削 巾	A	"	0.900			
掘 削 深	H	"	1.490			
舗 装 厚	B	"				
埋 戻 深	H1	"	0.365			
	H2	"	1.025			
路 盤 復 旧 厚	H3	"	0.100			
継 手 掘 (深)	h	m				
継 手 掘 (長)	l	"				
管 断 面 積	A'	m ²	0.032			
						計 算 式
舗 装 切 断 工	①	m				
舗 装 取 壊 工	②	m ² /m				A
掘 削 工 (機械力)	③	m ³ /m	1.34			A × (H-B)
〃 (人 力)	④	"				A × h × l
床 均 し	⑤	m ² /m	0.90			A
埋 戻 工 (保護砂)	⑥	m ³ /m	0.30			A × H1 - A' , ④
〃 (流用土)	⑦	"	0.92			A × H2
残土処分工 (機械力)	⑧	"	0.42			③ - ⑦ , ④
〃 (人 力)	⑨	"				④
残塊処分工 (機械力)	⑩	"				A × B
路 盤 工 (M30 t=10cm)	⑪	m ² /m	0.90			A

コンクリート防護工

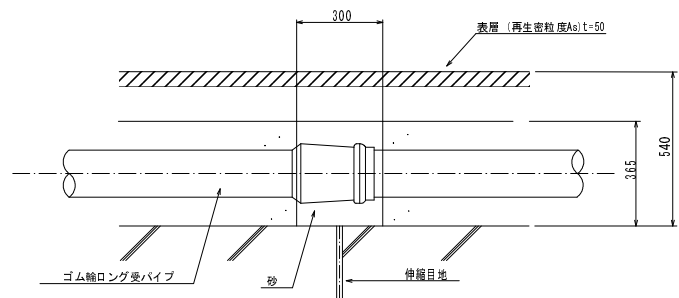
(1式当り)



コンクリート防護図



伸縮目地部

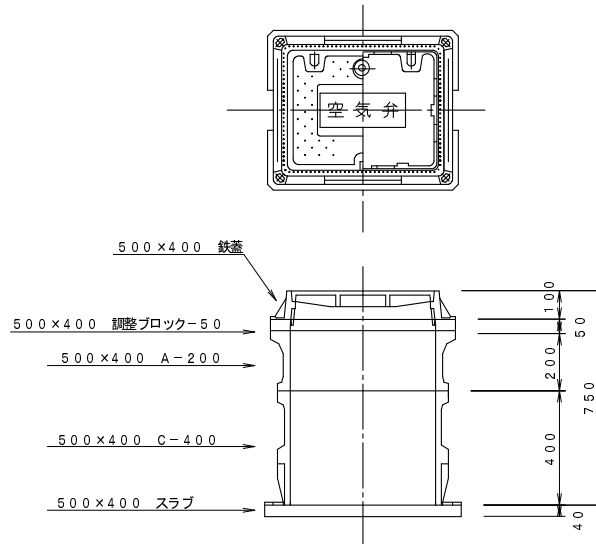


名称	規格	計算式	単位	数量
コンクリート	18-8-40	$V = 69.40 * 0.180$	m ³	12.49
		$A = 0.579 * 0.365 - 0.114^2 * \pi / 4 - 0.165^2 * \pi / 4$	m ²	0.180
		$L = 12.87 + 14.70 * 3 + 12.43$	m	69.40
型枠	小型	$A = 0.180 * 5 * 2 + 69.40 * 0.365$	m ²	27.13
保護砂	砂	$V = (0.30 * 4) * 0.180$	m ³	0.22

空気弁室

(1箇所当り)

空気弁室室



名称	規格	計算式	単位	数量
空気弁室	H=0.75m			
	鉄蓋 500*400H=100		個	1
	調整ブロック 500*400H=50		個	1
	上部ブロック 500*400H=200		個	1
	下部ブロック 500*400H=400		個	1
	スラブ 500*400H=40		個	1