

下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 **A1**

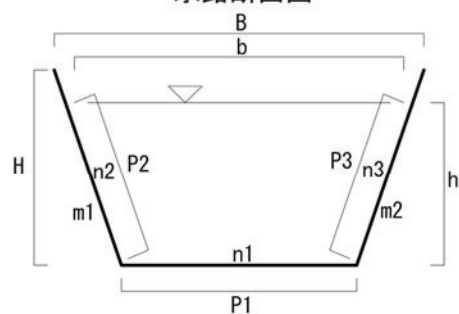
【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	0.30 m
水路底幅	P1 =	0.30 m
水路側壁勾配	m1 =	0.00
	m2 =	0.00
水路高さ	H =	0.38 m
水深（8割）	h =	0.30 m
法長	P2 =	0.38 m
	P3 =	0.38 m
水面幅	b =	0.30 m
水路勾配	i =	0.019
	（延長）	31.40
	（高さ）	0.60

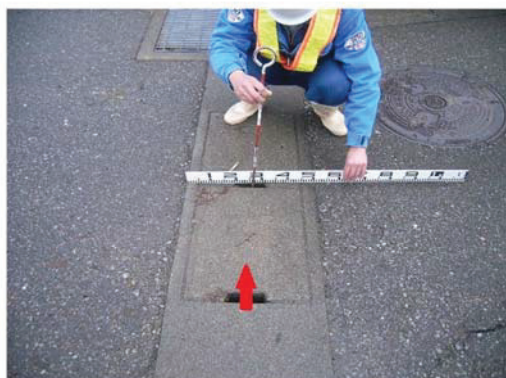
カルバート
コンクリート二次製品

水路断面図

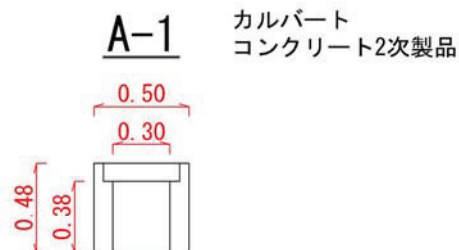


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	0.091 m ²
潤辺	P =	P1+P2+P3	1.060 m
径深	R =	A/P	0.086
粗度係数	n =	0.013	1/n 76.923
			R ^{2/3} 0.195
			i ^{1/2} 0.138
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	2.072 m/s
流下能力	Q =	A × V	0.189 m ³ /s
流域面積	a =	4.29 ha	0.043 km ²
比流量	Q =	Q/a	4.41 m ³ /skm ²

現況写真



断面図



下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 A2

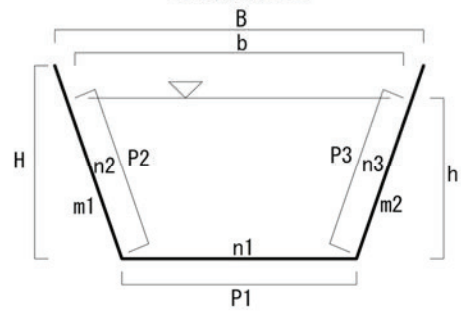
【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	0.50 m
水路底幅	P1 =	0.50 m
水路側壁勾配	m1 =	0.00
	m2 =	0.00
水路高さ	H =	0.68 m
水深（8割）	h =	0.54 m
法長	P2 =	0.54 m
	P3 =	0.54 m
水面幅	b =	0.50 m
水路勾配	i =	0.019
	（延長）	48.00
	（高さ）	0.89 （起点） 30.39 （終点） 29.50

カルバート
コンクリート二次製品

水路断面図

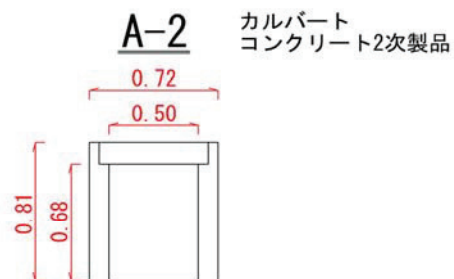


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	0.272 m ²	
潤辺	P =	P1+P2+P3	1.588 m	1/n 76.923
径深	R =	A/P	0.171	R ^{2/3} 0.308
粗度係数	n =	0.013		i ^{1/2} 0.136
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	3.231 m/s	
流下能力	Q =	A × V	0.879 m ³ /s	
流域面積	a =	5.23 ha	0.052 km ²	
比流量	Q =	Q/a	16.80 m ³ /skm ²	

現況写真



断面図

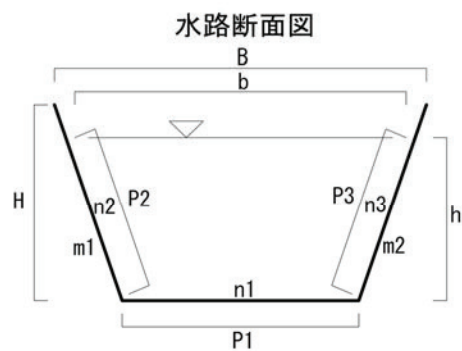


下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 **A3**

【水路の形態】

水路の形式及び状況

		カルバート
		コンクリート二次製品
水路幅	B =	0.50 m
水路底幅	P1 =	0.50 m
水路側壁勾配	m1 =	0.00
	m2 =	0.00
水路高さ	H =	0.69 m
水深 (8割)	h =	0.55 m
法長	P2 =	0.55 m
	P3 =	0.55 m
水面幅	b =	0.50 m
水路勾配	i =	0.011
	(延長)	269.60
	(高さ)	3.00 (起点) 30.40 (終点) 27.40

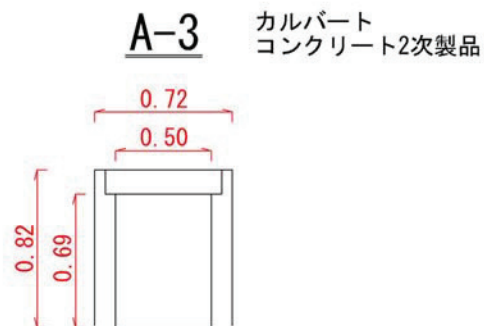


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	0.276 m ²	
潤辺	P =	P1+P2+P3	1.604 m	1/n 76.923
径深	R =	A/P	0.172	R ^{2/3} 0.309
粗度係数	n =	0.013		i ^{1/2} 0.105
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	2.510 m/s	
流下能力	Q =	A × V	0.693 m ³ /s	
流域面積	a =	6.72 ha	0.067 km ²	
比流量	Q =	Q/a	10.31 m ³ /skm ²	

現況写真



断面図



下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 **A4**

【水路の形態】
水路の形式及び状況

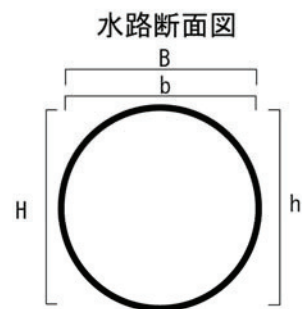
水路直径 $B =$ **カルバート**
コンクリート管
1.00 m

水路高さ $H =$ **1.00 m**
水深（満管） $h =$ **1.00 m**

水面幅 $b =$ **1.00 m**
水路勾配 $i =$ **0.010**
(延長) **252.20**
(高さ) **2.40** (起点) **23.04** (終点) **20.65**

通水断面 $A = B/2 \times 3.142$ **0.786 m²**
潤辺 $P = B \times 3.142$ **3.142 m** $1/n$ **76.923**
径深 $R = A/P$ **0.250** $R^{2/3}$ **0.397**
粗度係数 $n =$ **0.013** $i^{1/2}$ **0.097**

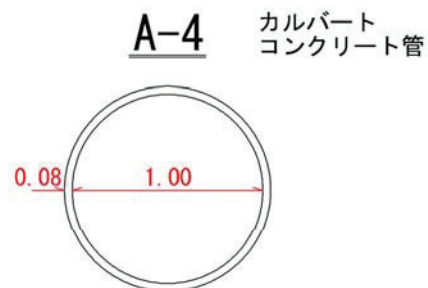
流速 $V = 1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$ **2.975 m/s**
流下能力 $Q = A \times V$ **2.337 m³/s**
流域面積 $a =$ **29.43 ha** **0.294 km²**
比流量 Q/a **7.94 m³/skm²**



現況写真



断面図

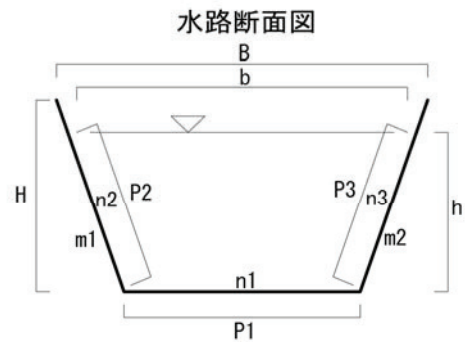


下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 A5

【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	カルバート	1.20 m
水路底幅	P1 =	コンクリート二次製品	1.20 m
水路側壁勾配	m1 =		0.00
	m2 =		0.00
水路高さ	H =		1.20 m
水深（8割）	h =		0.96 m
法長	P2 =		0.96 m
	P3 =		0.96 m
水面幅	b =		1.20 m
水路勾配	i =		0.005
	（延長）		115.49
	（高さ）	0.58（起点）	17.29（終点）

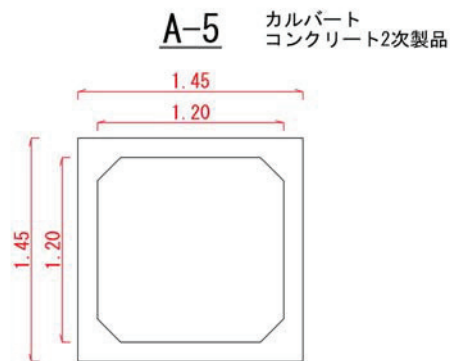


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	1.152 m ²
潤辺	P =	P1+P2+P3	3.120 m
径深	R =	A/P	0.369
粗度係数	n =	0.013	
			1/n 76.923
			R ^{2/3} 0.515
			i ^{1/2} 0.071
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	2.796 m/s
流下能力	Q =	A × V	3.221 m ³ /s
流域面積	a =	43.19 ha	0.432 km ²
比流量	Q =	Q/a	7.46 m ³ /skm ²

現況写真



断面図



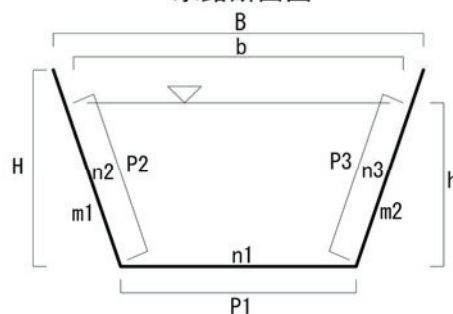
下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 **B1**

【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	カルバート 現場打ちコンクリート	0.30 m
水路底幅	P1 =		0.30 m
水路側壁勾配	m1 =		0.00
	m2 =		0.00
水路高さ	H =		0.48 m
水深（8割）	h =		0.38 m
法長	P2 =		0.38 m
	P3 =		0.38 m
	n1 =		0.38 m
水面幅	b =		0.30 m
水路勾配	i =		0.010
	(延長)		45.00
	(高さ)	0.44 (起点)	54.52 (終点)

水路断面図

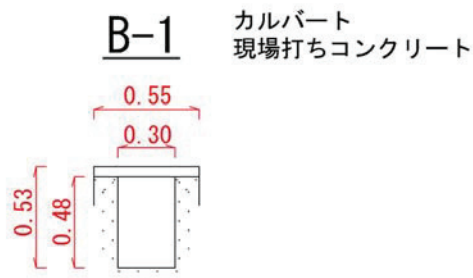


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	0.115 m ²
潤辺	P =	P1+P2+P3	1.068 m
径深	R =	A/P	0.108
粗度係数	n =	0.015	
			1/n 66.667
			R ^{2/3} 0.227
			i ^{1/2} 0.099
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	1.494 m/s
流下能力	Q =	A × V	0.172 m ³ /s
流域面積	a =	0.92 ha	0.009 km ²
比流量	Q =	Q/a	18.70 m ³ /skm ²

現況写真



断面図



下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 B2

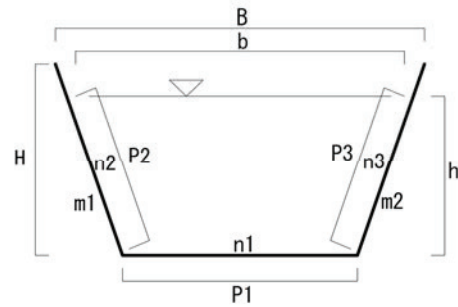
【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	0.25 m
水路底幅	P1 =	0.25 m
水路側壁勾配	m1 =	0.00
	m2 =	0.00
水路高さ	H =	0.30 m
水深 (8割)	h =	0.24 m
法長	P2 =	0.24 m
	P3 =	0.24 m
	P1 =	0.24 m
水面幅	b =	0.25 m
水路勾配	i =	0.055
	(延長)	41.70
	(高さ)	2.31 (起点) 52.06 (終点) 49.75

カルバート
現場打ちコンクリート

水路断面図

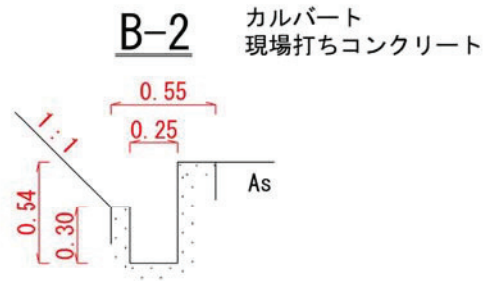


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	0.060 m ²
潤辺	P =	P1+P2+P3	0.730 m
径深	R =	A/P	0.082
粗度係数	n =	0.015	
			1/n 66.667
			R ^{2/3} 0.189
			i ^{1/2} 0.235
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	2.966 m/s
流下能力	Q =	A × V	0.178 m ³ /s
流域面積	a =	1.97 ha	0.020 km ²
比流量	Q =	Q/a	9.03 m ³ /skm ²

現況写真



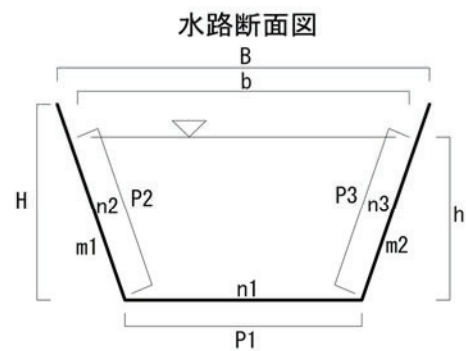
断面図



下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 B3

【水路の形態】
水路の形式及び状況

		カルバート コンクリート二次製品
水路幅	B =	0.30 m
水路底幅	P1 =	0.30 m
水路側壁勾配	m1 =	0.00
	m2 =	0.00
水路高さ	H =	0.31 m
水深 (8割)	h =	0.25 m
法長	P2 =	0.25 m
	P3 =	0.25 m
	P1 =	0.25 m
水面幅	b =	0.30 m
水路勾配	i =	0.049
	(延長)	63.60
	(高さ)	3.11 (起点) 42.35 (終点) 39.24

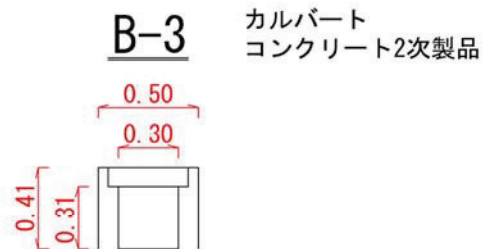


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	0.074 m ²
潤辺	P =	P1+P2+P3	0.796 m
径深	R =	A/P	0.093
粗度係数	n =	0.013	
			1/n 76.923
			$R^{2/3}$ 0.206
			$i^{1/2}$ 0.221
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	3.503 m/s
流下能力	Q =	A × V	0.261 m ³ /s
流域面積	a =	2.60 ha	0.026 km ²
比流量	Q =	Q/a	10.02 m ³ /skm ²

現況写真



断面図



下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 B4

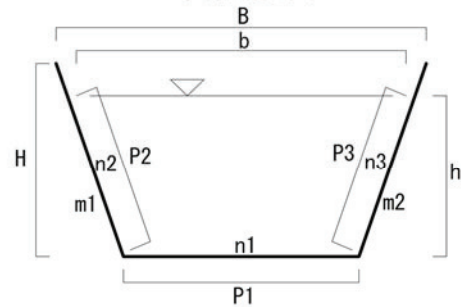
【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	0.60 m
水路底幅	P1 =	0.60 m
水路側壁勾配	m1 =	0.00
	m2 =	0.00
水路高さ	H =	0.59 m
水深 (8割)	h =	0.47 m
法長	P2 =	0.47 m
	P3 =	0.47 m
水面幅	b =	0.60 m
水路勾配	i =	0.041
	(延長)	113.40
	(高さ)	4.70 (起点) 32.40 (終点) 27.70

カルバート
現場打ちコンクリート

水路断面図

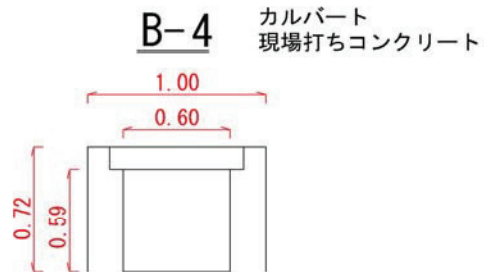


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	0.283 m ²	
潤辺	P =	P1+P2+P3	1.544 m	1/n 66.667
径深	R =	A/P	0.183	R ^{2/3} 0.323
粗度係数	n =	0.015		i ^{1/2} 0.204
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	4.381 m/s	
流下能力	Q =	A × V	1.241 m ³ /s	
流域面積	a =	9.67 ha	0.097 km ²	
比流量	Q =	Q/a	12.83 m ³ /skm ²	

現況写真



断面図



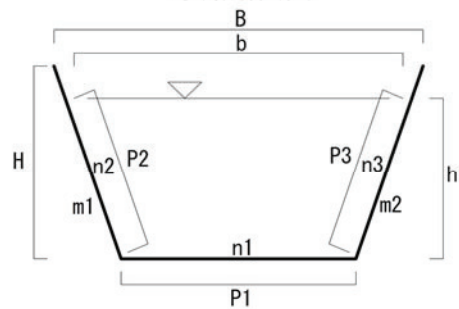
下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 B5

【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	カルバート	1.00 m
水路底幅	P1 =	現場打ちコンクリート	1.00 m
水路側壁勾配	m1 =		0.00
	m2 =		0.00
水路高さ	H =		1.43 m
水深（8割）	h =		1.14 m
法長	P2 =		1.14 m
	P3 =		1.14 m
水面幅	b =		1.00 m
水路勾配	i =		0.003
	（延長）		87.10
	（高さ）		0.30

水路断面図

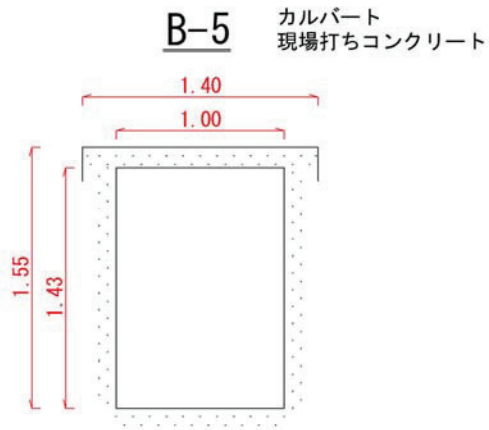


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	1.144 m ²
潤辺	P =	P1+P2+P3	3.288 m
径深	R =	A/P	0.348
粗度係数	n =	0.015	
			1/n 66.667
			$R^{2/3}$ 0.495
			$i^{1/2}$ 0.059
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	1.935 m/s
流下能力	Q =	A × V	2.214 m ³ /s
流域面積	a =	18.88 ha	0.189 km ²
比流量	Q =	Q/a	11.73 m ³ /skm ²

現況写真



断面図



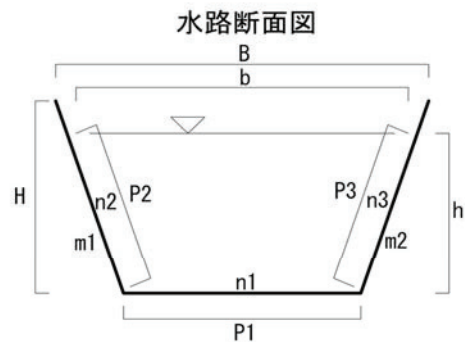
下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 B6

【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	1.00 m
水路底幅	P1 =	1.00 m
水路側壁勾配	m1 =	0.00
	m2 =	0.00
水路高さ	H =	1.00 m
水深（8割）	h =	0.80 m
法長	P2 =	0.80 m
	P3 =	0.80 m
水面幅	b =	1.00 m
水路勾配	i =	0.019
	（延長）	142.58
	（高さ）	2.75 （起点） 27.40 （終点） 24.65

カルバート
現場打ちコンクリート

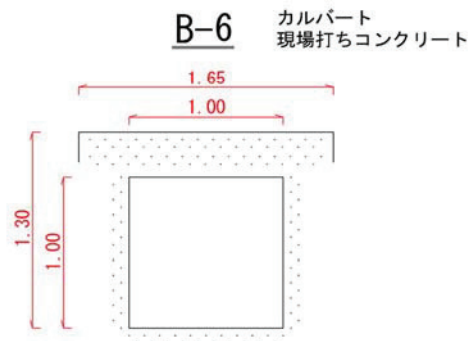


通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	0.800 m ²
潤辺	P =	P1+P2+P3	2.600 m
径深	R =	A/P	0.308
粗度係数	n =	0.015	1/n 66.667
			R ^{2/3} 0.456
			i ^{1/2} 0.139
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	4.220 m/s
流下能力	Q =	A × V	3.376 m ³ /s
流域面積	a =	20.02 ha	0.200 km ²
比流量	Q =	Q/a	16.86 m ³ /s/km ²

現況写真



断面図



下流懸案地点の流下能力算定 調査地点 **B7**

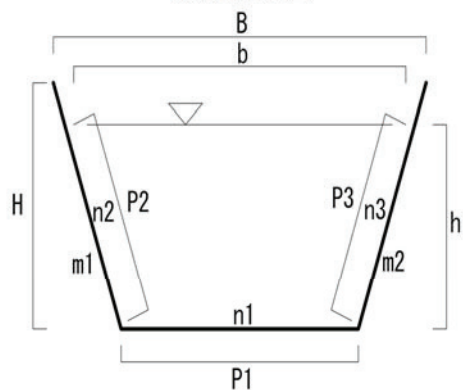
【水路の形態】

水路の形式及び状況

水路幅	B =	カルバート	1.83 m
水路底幅	P1 =	現場打ちコンクリート	1.83 m
水路側壁勾配	m1 =		0.00
	m2 =		0.00
水路高さ	H =		1.53 m
水深（8割）	h =		1.22 m
法長	P2 =		1.22 m
	P3 =		1.22 m
水面幅	b =		1.83 m
水路勾配	i =		0.003
	（延長）		438.11
	（高さ）	1.40（起点）	26.20（終点） 24.80

通水断面	A =	$(b+P1)/2 \times h$	2.240 m ²	
潤辺	P =	P1+P2+P3	4.278 m	1/n 66.667
径深	R =	A/P	0.524	R ^{2/3} 0.650
粗度係数	n =	0.015		i ^{1/2} 0.057
流速	V =	$1/n \times R^{2/3} \times i^{1/2}$	2.448 m/s	
流下能力	Q =	A × V	5.484 m ³ /s	
流域面積	a =	64.07 ha	0.641 km ²	
比流量	Q =	Q/a	8.56 m ³ /s/km ²	

水路断面図



現況写真



断面図

