# 土佐町

防災重点ため池 浸水想定区域図

	「目次」
<土佐町>	
溜井大池・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	・・・土佐町-1
引地の池・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・・	・・・土佐町-3
用 <del>上</del> 遊 州开電	<u> </u>
	<del></del>

ため池名称	溜井大池		備考
常時満水位:FWL	油ガバル	(m)	C. min
地山高:EL		(m)	
ため池水深:H=FWL-EL	14.7	(m)	現地計測
総貯水量:V	41,000	(m3)	160m2 × 0.3m
最大流出量(Costa): Qp	262.74	(m3/s)	Qp=325(H•V) <sup>0.42</sup>
流域面積∶A	0.0690	km2	
満水面積:A2	0.00490	km2	現地計測9.4×16.6m
r=a/(t <sup>n</sup> +b)			
適用雨量観測所	本山		
降雨強度式:n	0.73		
降雨強度式:a	5236.45		
降雨強度式:b	25.79		
初期仮定到達時間:t	29	分	表-2でr1-r2が0が表中に現れるよう繰り返し入力
決定到達時間:tc	29	分	表-2のr1-r2の値が0 となる到達時間を整 数切り捨て
到達時間内の降雨強度:r	139.7	(mm/h)	
洪水流量ピーク∶Q	2.2	(m3/s)	1/3.6·f·r·A
設計洪水流量:1.2Q	2.64	(m3/s)	

時間	決壊流量	洪水流量	氾濫対象流量
(min)	Q1(m3/s)	Q2(m3/s)	Q1+Q2(m3/s)
0	262.74	2.2	264.9
1	178.87	2.2	181.0
2	121.77	2.1	123.9
3	82.90	2.1	85.0
4	56.44	2.1	58.5
5	38.42	2.1	40.5
6	26.16	2.0	28.2
7	17.81	2.0	19.8
8	12.12	2.0	14.1
9	8.25	2.0	10.2
10	5.62	1.9	7.5
11	3.83	1.9	5.7
12	2.60	1.9	4.5
13	1.77	1.8	3.6
14	1.21	1.8	3.0
15	0.82	1.8	2.6
16	0.56	1.8	2.3
17	0.38	1.7	2.1
18	0.26	1.7	2.0
19	0.18	1.7	1.9
20	0.12	1.6	1.8



#### 表-1 流出係数fと流域特性定数C

土地の状態	С	面積(km2)	備考
ため池	70	0.00490	設計指針「ため池整備」P33
山地	290	0.06410	
水田	100		
耕地	200		
宅地	70		
合計		0.06900	
荷重平均		274	

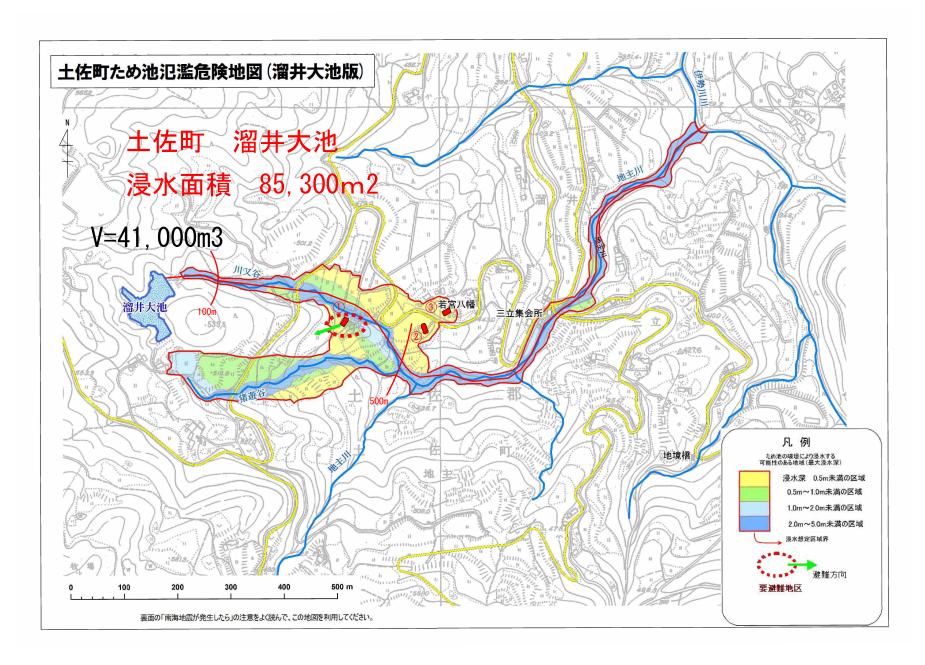
土地の状態	f	面積	備考
ため池	1.00	0.0049	設計指針「ため池整備」P33
山地	0.80	0.0641	
水田	0.75	0.0000	
耕地	0.53	0.0000	
宅地	0.85	0.0000	
合計		0.0690	
荷重平均		0.81	

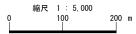
# 表-2 洪水到達時間

	仮定の到達時間	強雨強度	有効降雨強度	re <sup>-0.35</sup>	洪水到達時間	_	
	t(分)	r <sub>1</sub> (mm/h)	re=f•r <sub>1</sub> (mm/h)	re ***	tc(min)	r <sub>2</sub>	r <sub>1</sub> -r <sub>2</sub>
1	29.0	139.7	113.16	0.191	29.06	139.7	0.0
2	29.1	139.6	113.08	0.191	29.06	139.7	-0.1
3	29.2	139.5	113.00	0.191	29.06	139.7	-0.2
4	29.3	139.4	112.91	0.191	29.06	139.7	-0.3
5	29.4	139.3	112.83	0.191	29.06	139.7	-0.4
6	29.5	139.2	112.75	0.191	29.06	139.7	-0.5
7	29.6	139.1	112.67	0.191	29.06	139.7	-0.6
8	29.7	139.0	112.59	0.191	29.06	139.7	-0.7
9	29.8	138.9	112.51	0.191	29.06	139.7	-0.8
10	29.9	138.8	112.43	0.192	29.21	139.5	-0.7
11	30.0	138.7	112.35	0.192	29.21	139.5	-0.8

## 表-3 洪水流量:前方集中型

	t r In Q								
n			n•r						
	(min)	(mm/h)		(mm/h)	(m3/s)				
1	29.0	139.7	139.7	139.7	2.2				
2	58.0	115.9	231.8	92.1	1.4				
3	87.0	101	303.0	71.2	1.1				
4	116.0	90.4	361.6	58.6	0.9				
5	145.0	82.3	411.5	49.9	0.8				
6	174.0	75.9	455.4	43.9	0.7				
7	203.0	70.6	494.2	38.8	0.6				





ため池名称	引地の池		備考
常時満水位:FWL	414.6	(m)	
地山高:EL	410.0	(m)	
ため池水深:H=FWL-EL	4.6	(m)	
総貯水量:V	1,350	(m3)	
最大流出量(Costa): Qp	38.46	(m3/s)	Qp=325(H•V) <sup>0.42</sup>
流域面積∶A	0.1300	km2	
満水面積:A2	0.0009	km2	
$r=a/(t^n+b)$			
適用雨量観測所	本山		
降雨強度式:n	0.73		
降雨強度式:a	5236.45		
降雨強度式:b	25.79		
初期仮定到達時間:t	21	分	表-2でr1-r2が0が表 中に現れるよう繰り返 し入力
決定到達時間:tc	21	分	表-2のr1-r2の値が0 となる到達時間を整 数切り捨て
到達時間内の降雨強度:r	149.5	(mm/h)	
洪水流量ピーク:Q	4.2	(m3/s)	1/3.6·f·r·A
設計洪水流量:1.2Q	5.04	(m3/s)	

時間	決壊流量	洪水流量	氾濫対象流量
(min)	Q1(m3/s)	Q2(m3/s)	Q1+Q2(m3/s)
0	38.46	4.2	42.7
1	6.96	4.1	11.1
2	1.26	4.1	5.3
3	0.23	4.0	4.2
4	0.04	4.0	4.0
5	0.01	3.9	3.9
6	0.00	3.8	3.8
7	0.00	3.8	3.8
8	0.00	3.7	3.7
9	0.00	3.6	3.6
10	0.00	3.6	3.6
11	0.00	3.5	3.5
12	0.00	3.5	3.5
13	0.00	3.4	3.4
14	0.00	3.3	3.3
15	0.00	3.3	3.3
16	0.00	3.2	3.2
17	0.00	3.1	3.1
18	0.00	3.1	3.1
19	0.00	3.0	3.0
20	0.00	3.0	3.0
,	,		

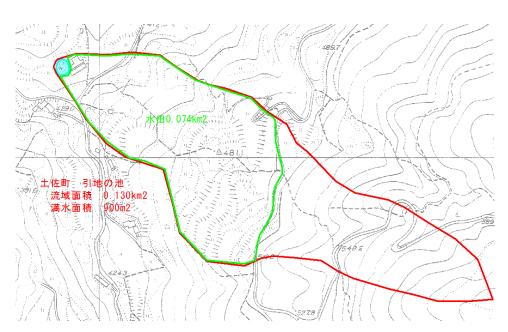


表-1 流出係数fと流域特性定数C

土地の状態	С	面積(km2)	備考
ため池	70	0.0009	設計指針「ため池整備」P33
山地	290	0.0551	
水田	100	0.0740	
耕地	200	0.0000	
宅地	70	0.0000	
合計		0.1300	
荷重平均		180	

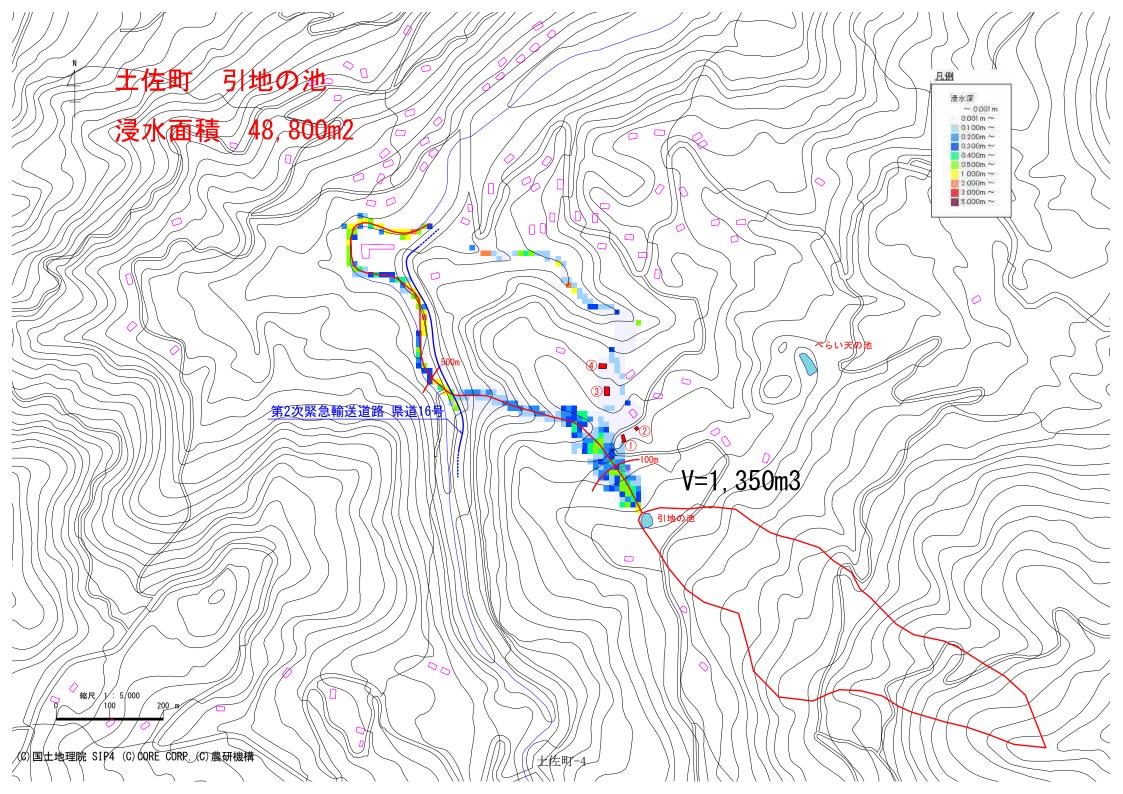
土地の状態	f	面積	備考
ため池	1.00	0.0009	設計指針「ため池整備」P33
山地	0.80	0.0551	
水田	0.75	0.0740	
耕地	0.53	0.0000	
宅地	0.85	0.0000	
合計		0.1300	
荷重平均		0.77	

表-2 洪水到達時間

	仮定の到達時間	強雨強度	有効降雨強度	re <sup>-0.35</sup>	洪水到達時間	_	
	t(分)	r <sub>1</sub> (mm/h)	re=f•r <sub>1</sub> (mm/h)	re ***	tc(min)	r <sub>2</sub>	r <sub>1</sub> -r <sub>2</sub>
1	21.0	149.5	115.12	0.19	21.83	148.4	1.1
2	21.1	149.4	115.04	0.19	21.83	148.4	1.0
3	21.2	149.3	114.96	0.19	21.83	148.4	0.9
4	21.3	149.1	114.81	0.19	21.83	148.4	0.7
5	21.4	149.0	114.73	0.19	21.83	148.4	0.6
6	21.5	148.8	114.58	0.19	21.83	148.4	0.4
7	21.6	148.7	114.50	0.19	21.83	148.4	0.3
8	21.7	148.6	114.42	0.19	21.83	148.4	0.2
9	21.8	148.4	114.27	0.19	21.83	148.4	0.0
10	21.9	148.3	114.19	0.19	21.83	148.4	-0.1
11	22.0	148.2	114.11	0.191	21.95	148.2	0.0

表-3 洪水流量:前方集中型

X - 70000 - 1000 - 1							
n	t	r		In	Q		
	(min)	(mm/h)	n•r	(mm/h)	(m3/s)		
1	21.0	149.5	149.5	149.5	4.2		
2	42.0	127.4	254.8	105.3	2.9		
3	63.0	112.9	338.7	83.9	2.3		
4	84.0	102.3	409.2	70.5	2.0		
5	105.0	94.1	470.5	61.3	1.7		
6	126.0	87.4	524.4	53.9	1.5		
7	147.0	81.8	572.6	48.2	1.3		



ため池名称	日浦の池		備考
常時満水位:FWL		(m)	
地山高:EL		(m)	
ため池水深:H=FWL-EL	0.3	(m)	現地計測
総貯水量:V	50	(m3)	160m2 × 0.3m
最大流出量(Costa): Qp	3.06	(m3/s)	Qp=325(H•V) <sup>0.42</sup>
流域面積:A	0.0080	km2	
満水面積:A2	0.00016	km2	現地計測9.4×16.6m
$r=a/(t^n+b)$			
適用雨量観測所	本山		
降雨強度式:n	0.73		
降雨強度式:a	5236.45		
降雨強度式:b	25.79		
初期仮定到達時間:t	18	分	表-2でr1-r2が0が表 中に現れるよう繰り返 し入力
決定到達時間:tc	18	分	表-2のr1-r2の値が0 となる到達時間を整 数切り捨て
到達時間内の降雨強度:r	153.8	(mm/h)	
洪水流量ピーク∶Q	0.3	(m3/s)	1/3.6•f•r•A
設計洪水流量:1.2Q	0.36	(m3/s)	

時間	決壊流量	洪水流量	氾濫対象流量
(min)	Q1(m3/s)	Q2(m3/s)	Q1+Q2(m3/s)
0	3.06	0.3	3.4
1	0.08	0.3	0.4
2	0.00	0.3	0.3
3	0.00	0.3	0.3
4	0.00	0.3	0.3
5	0.00	0.3	0.3
6	0.00	0.3	0.3
7	0.00	0.3	0.3
8	0.00	0.3	0.3
9	0.00	0.3	0.3
10	0.00	0.2	0.2
11	0.00	0.2	0.2
12	0.00	0.2	0.2
13	0.00	0.2	0.2
14	0.00	0.2	0.2
15	0.00	0.2	0.2
16	0.00	0.2	0.2
17	0.00	0.2	0.2
18	0.00	0.2	0.2
19	0.00	0.2	0.2
20	0.00	0.2	0.2



#### 表-1 流出係数fと流域特性定数C

土地の状態	С	面積(km2)	備考
ため池	70	0.00016	設計指針「ため池整備」P33
山地	290	0.00784	
水田	100		
耕地	200		
宅地	70		
合計		0.00800	
荷重平均	J	286	

土地の状態	f	面積	備考
ため池	1.00	0.0002	設計指針「ため池整備」P33
山地	0.80	0.0078	
水田	0.75	0.0000	
耕地	0.53	0.0000	
宅地	0.85	0.0000	
合計		0.0080	
荷重平均		0.80	

## 表-2 洪水到達時間

	仮定の到達時間	強雨強度	有効降雨強度	re <sup>-0.35</sup>	洪水到達時間	r <sub>2</sub>	r <sub>1</sub> -r <sub>2</sub>
	t(分)	r <sub>1</sub> (mm/h)	re=f•r <sub>1</sub> (mm/h)	re ····	tc(min)		
1	18.0	153.8	123.04	0.186	18.39	153.3	0.5
2	18.1	153.7	122.96	0.186	18.39	153.3	0.4
3	18.2	153.5	122.80	0.186	18.39	153.3	0.2
4	18.3	153.4	122.72	0.186	18.39	153.3	0.1
5	18.4	153.2	122.56	0.186	18.39	153.3	-0.1
6	18.5	153.1	122.48	0.186	18.39	153.3	-0.2
7	18.6	152.9	122.32	0.186	18.39	153.3	-0.4
8	18.7	152.8	122.24	0.186	18.39	153.3	-0.5
9	18.8	152.6	122.08	0.186	18.39	153.3	-0.7
10	18.9	152.5	122.00	0.186	18.39	153.3	-0.8
11	19.0	152.4	121.92	0.186	18.39	153.3	-0.9

## 表-3 洪水流量:前方集中型

n	t	r	n•r	In	Q
	(min)	(mm/h)	11-1	(mm/h)	(m3/s)
1	18.0	153.8	153.8	153.8	0.3
2	36.0	132.7	265.4	111.6	0.2
3	54.0	118.5	355.5	90.1	0.2
4	72.0	108	432.0	76.5	0.1
5	90.0	99.8	499.0	67.0	0.1
6	108.0	93	558.0	59.0	0.1
7	126.0	87.4	611.8	53.8	0.1

