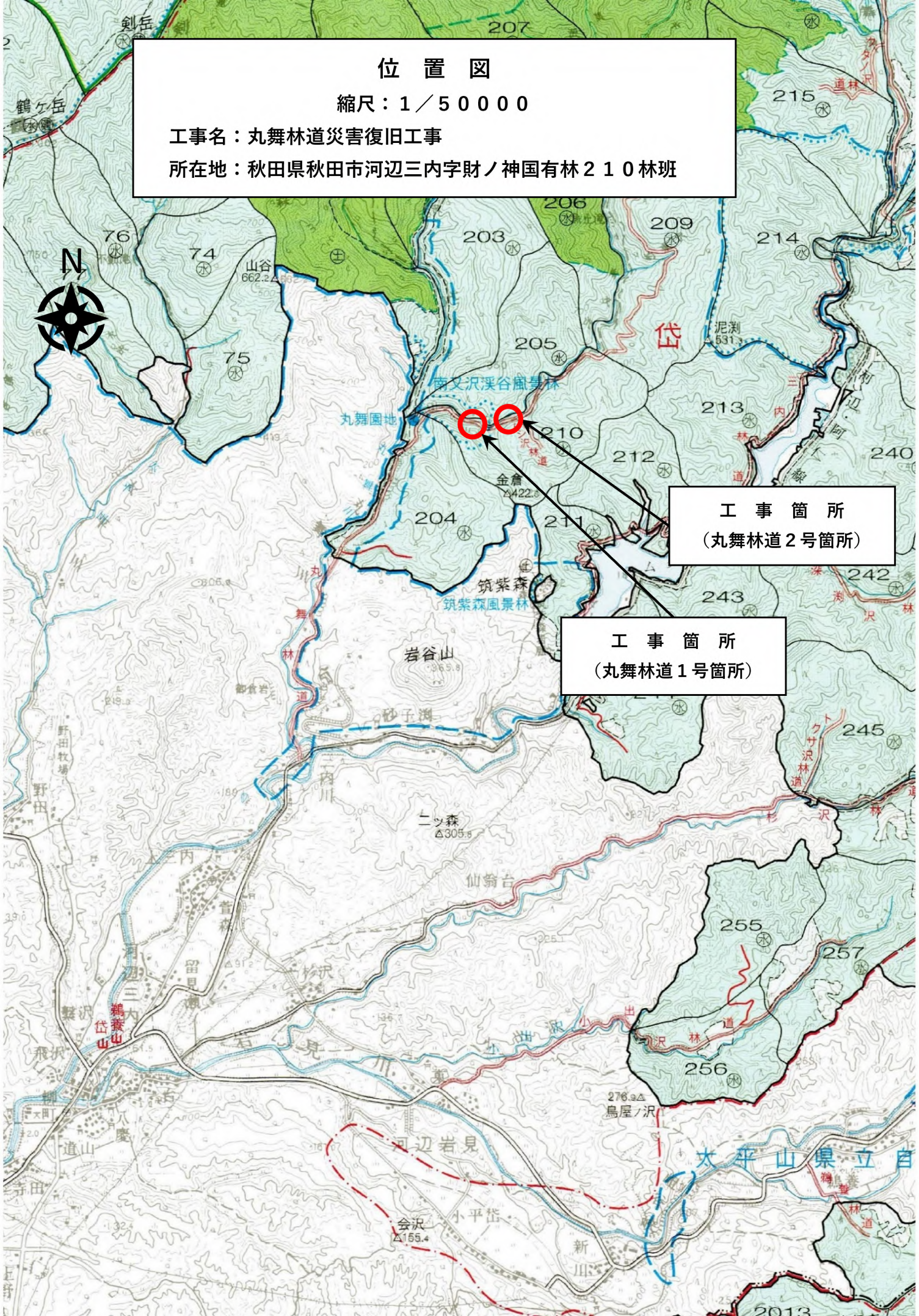


位置図

縮尺：1／50000

工事名：丸舞林道災害復旧工事

所在地：秋田県秋田市河辺三内字財ノ神国有林210林班



コンクリート擁壁①呑口

選択セル	入力セル	入力禁止セル
------	------	--------

タイプ :	GW-1.2-I	擁壁の高さ (m) :	4.00	延長 (m) :	9.00
		フーチングの高さ (m) :	0.80		
		躯体の型枠 (m2) :	6.78		

1. コンクリート

53.3	m3
------	----

m当たり

5.92	×	9.00	=	53.28
------	---	------	---	-------

2. 普通型枠

55.0	m2
------	----

①基礎前面、基礎背面	1.60	×	9.00	=	14.40	}	55.04
②躯体背面	3.20	×	9.00	=	28.80		
③端型枠				=	11.84		

3. 残存型枠

32.2	m2
------	----

躯体前面	3.58	×	9.00	=	32.22
------	------	---	------	---	-------

4. 基礎栗石

3.8	m3
-----	----

m当たり

0.15 ×	2.80	×	9.00	=	3.78
--------	------	---	------	---	------

5. 足場工

27	m
----	---

①擁壁前面	1	×	9.00	=	9.0	}	27.0
②擁壁背面	2	×	9.00	=	18.0		

6. 目地材

0.0 m2

箇所

×

5.9

=

0.0

7. 水替工

14.5 日

①コンクリート 0.075日/m3

0.075

×

53.3

=

4.0

②型枠 0.100日/m2

0.100

×

87.2

=

8.7

③床掘 0.014日/m3

0.014

×

118.5

=

1.7

}

14.4

コンクリート擁壁②吐口

選択セル	入力セル	入力禁止セル
------	------	--------

タイプ: GW-1.2-I

擁壁の高さ (m) : 4.50

延長 (m) : 10.00

フーチングの高さ (m) : 1.10

躯体の型枠 (m2) : 7.20

1. コンクリート

74.4 m3

m当たり

7.44

×

10.00

=

74.40

2. 普通型枠

70.9 m2

①基礎前面、基礎背面

2.20

×

10.00

=

22.00

②躯体背面

3.40

×

10.00

=

34.00

③端型枠

14.88

=

70.88

3. 残存型枠

38.0 m2

躯体前面

3.80

×

10.00

=

38.00

4. 基礎栗石

4.7 m3

m当たり

0.15 ×

3.10

×

10.00

=

4.65

5. 足場工

30 m

①擁壁前面

1

×

10.00

=

10.0

②擁壁背面

2

×

10.00

=

20.0

30.0

6. 目地材

0.0 m2

箇所

×

7.4

=

0.0

7. 水替工

19.0 日

①コンクリート 0.075日/m3

0.075

×

74.4

=

5.6

②型枠 0.100日/m2

0.100

×

108.9

=

10.9

③床掘 0.014日/m3

0.014

×

171.6

=

2.4

18.9

丸舞林道1号
コルゲートパイプ

選択セル 入力セル 入力禁止セル

タイプ：CP φ1750 CPの延長（m）：18.00 基礎工の延長（m）：13.90

基礎碎石 11.3 m³
m当たり

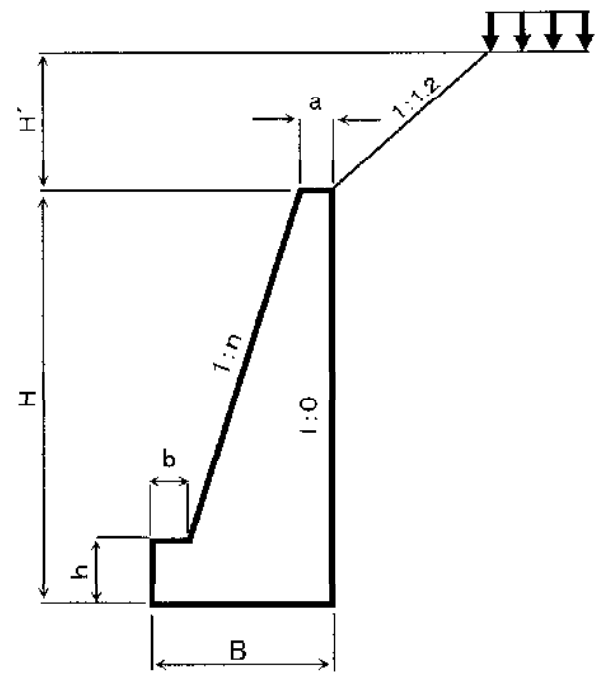
0.81 × 13.90 = 11.26

各種数量計算書

丸舞林道1号

[illegible]

GW-1.2-1



設

下流側

排水施設計画流量計算書

林道名 丸舞林道1号

P.1

適用式 $Q = 1/360 \cdot f \cdot r \cdot A$ Q : 流量 (m^3/sec)
 $V = 1/n \cdot R^{(2/3)} \cdot I^{(1/2)}$ r : 設計雨量強度
 (マンニング公式) f : 流出係数

排水施設流量 $Q = V \cdot A$

V : 流 速 (m/sec)

R : 平均径深 (m)

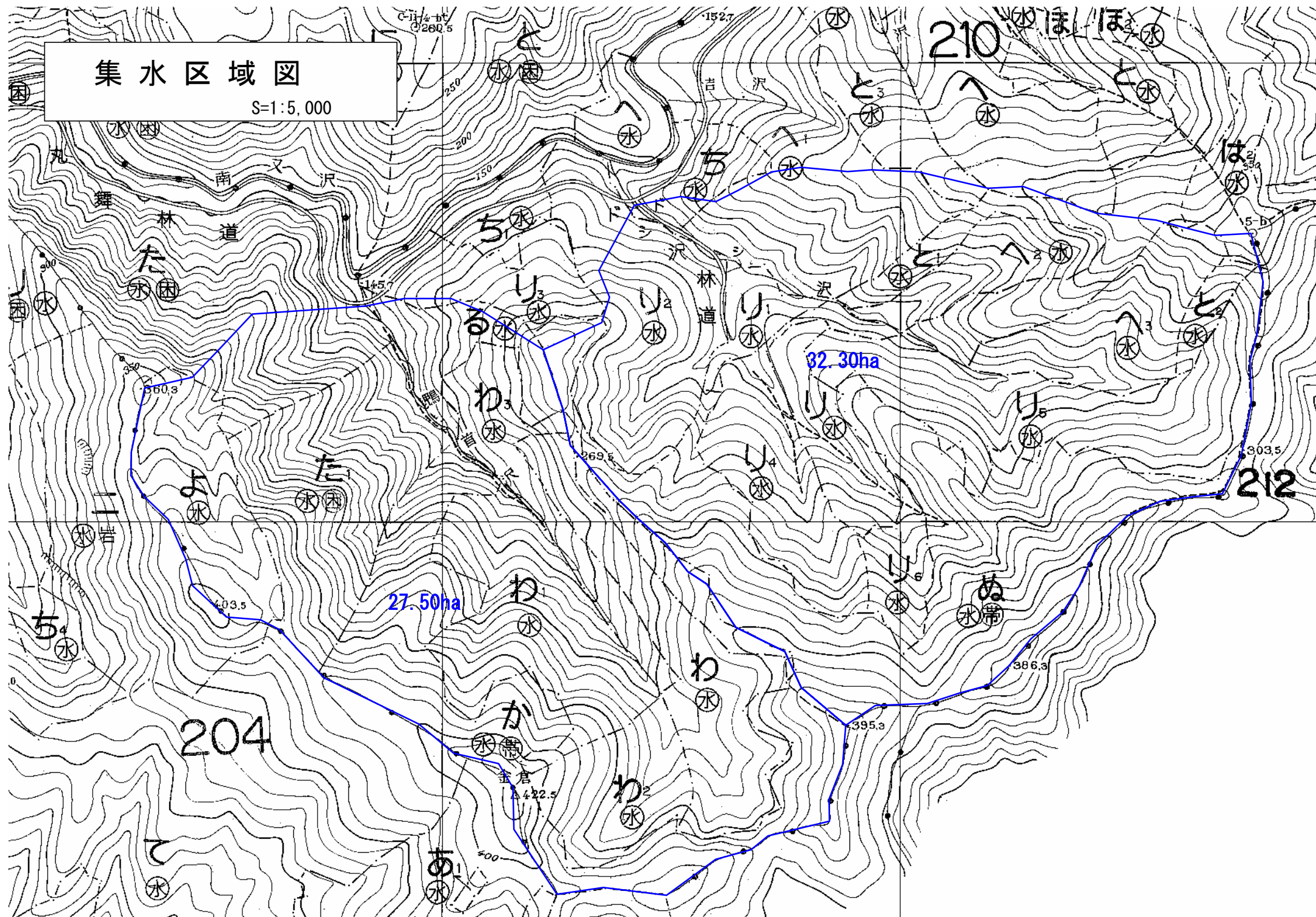
I : 勾 配 (%)

流 域 面 積	到達時間 t min	時雨量 mm/h	特 性 係 数	雨量強度 r mm/h	流出係数 f	ha当たり 洪 水 流 量 m ³ /sec
50ha以下	10	50	2.50	125	0.6	0.2083
100ha以下	20	50	1.75	88	0.6	0.1467
500ha以下	30	50	1.42	71	0.6	0.1183

計 算 表

[illegible]

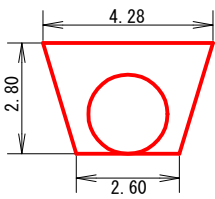
S=1 : 5, 000



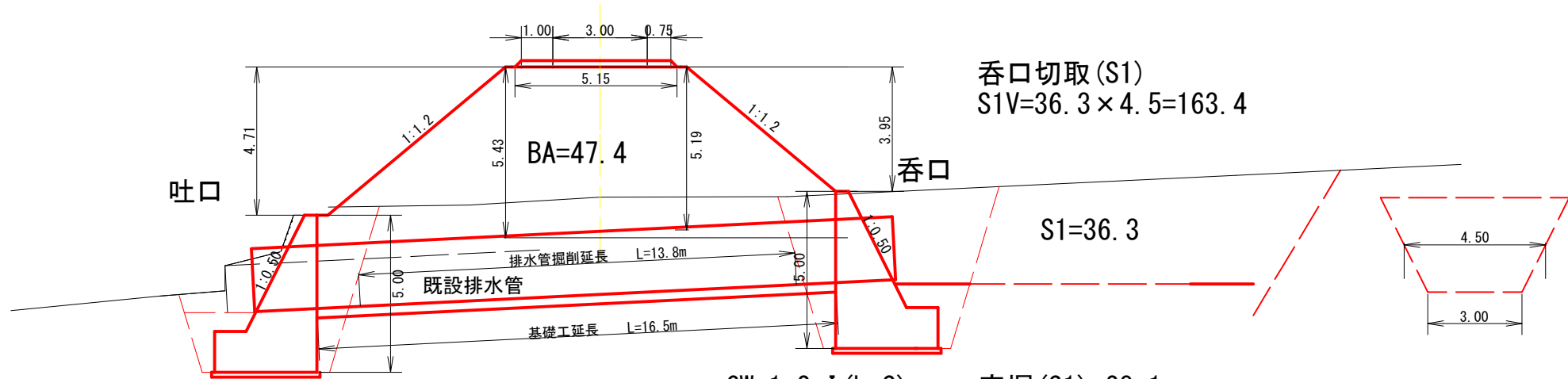
図名	横断面図 (1/1)
署名	東北森林管理局 秋田森林管理署
名称	丸舞林道災害復旧工事
縮尺	1:200

被災番号 2 - 4.7 km地点

21.0
+4.14



排水管平均掘削土量
 $A = (2.60 + 4.28) / 2 \times 2.80 = 9.6$
 $S1V = 9.6 \times 13.8 = 132.5$
 埋戻 = $(9.6 - D^2/4 \times \pi) \times 13.8 = 89.1$



GW-1.2-I (b-S)
H=5.00m L=5.00m

GW-1.2-I (b-S) 床堀 (S1)=28.1
H=5.00m L=7.00m 埋戻 (B)= 6.7

床堀 (S1)=21.5
埋戻 (B)= 7.8

コルゲートパイプⅡ型 Φ=2000 t=2.7 L=20.40m G=5.0%
基礎工=0.9×16.5=14.85m³ 既設CP φ1500 撤去20.40m

7.00 + 4.14
盛土延長= 擁壁長+盛土高=11.1m
盛土=47.4×11.1=526.1m³

排水管床堀
床堀 (S1)= 21.5×5.0+132.5=240.0m³

排水管埋戻
埋戻 (B)= 7.8×5.0+89.1=128.1m³

床堀 (S1)= 28.1×7.0=196.7m³
埋戻 (B)= 6.7×7.0=46.9m³

コンクリート擁壁①呑口

選択セル	入力セル	入力禁止セル
------	------	--------

タイプ: GW-1.2-I

擁壁の高さ (m) :	5.00	延長 (m) :	7.00
フーチングの高さ (m) :	1.30		
躯体の型枠 (m2) :	7.84		

1. コンクリート

63.9 m3

m当たり

9.13

×

7.00

=

63.90

2. 普通型枠

62.4 m2

①基礎前面、基礎背面

2.60

×

7.00

=

18.20

②躯体背面

3.70

×

7.00

=

25.90

③端型枠

18.26

=

18.2662.36

3. 残存型枠

29.0 m2

躯体前面

4.14

×

7.00

=

28.98

4. 基礎栗石

3.6 m3

m当たり

0.15 ×

3.45

×

7.00

=

3.62

5. 足場工

28 m

①擁壁前面

2

×

7.00

=

14.0

②擁壁背面

2

×

7.00

=

14.028.0

6. 目地材

0.0 m2

箇所

×

9.1

=

0.0

7. 水替工

19.0 日

①コンクリート 0.075日/m3

0.075

×

63.9

=

4.8

②型枠 0.100日/m2

0.100

×

91.4

=

9.1

③床掘 0.014日/m3

0.014

×

360.1

=

5.0

}

18.9

コンクリート擁壁②吐口

選択セル	入力セル	入力禁止セル
------	------	--------

タイプ: GW-1.2-I

擁壁の高さ (m) : 5.00

延長 (m) : 5.00

フーチングの高さ (m) : 1.30

躯体の型枠 (m2) : 7.84

1. コンクリート

45.6 m3

m当たり

9.13

×

5.00

=

45.64

2. 普通型枠

49.8 m2

①基礎前面、基礎背面

2.60

×

5.00

=

13.00

②躯体背面

3.70

×

5.00

=

18.50

③端型枠

18.26

49.76

3. 残存型枠

20.7 m2

躯体前面

4.14

×

5.00

=

20.70

4. 基礎栗石

2.6 m3

m当たり

0.15 ×

3.45

×

5.00

=

2.59

5. 足場工

20 m

①擁壁前面

2

×

5.00

=

10.0

②擁壁背面

2

×

5.00

=

10.0

20.0

6. 目地材

0.0 m2

箇所

×

9.1

=

0.0

7. 水替工

14.0 日

①コンクリート 0.075日/m3

0.075

×

45.6

=

3.4

②型枠 0.100日/m2

0.100

×

70.5

=

7.1

③床掘 0.014日/m3

0.014

×

240.0

=

3.4

}

13.9

丸舞林道2号
コルゲートパイプ

選択セル 入力セル 入力禁止セル

タイプ：CP φ 2000 CPの延長（m）：20.40 基礎工の延長（m）：16.50

基礎碎石 14.9 m³
m当たり

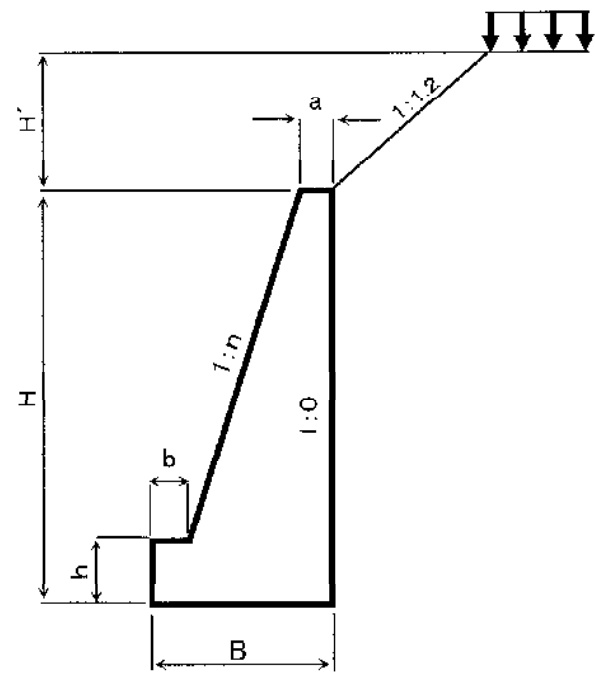
$$\begin{array}{ccccccc} \text{0.90} & \times & \text{16.50} & = & \text{14.85} \end{array}$$

各種数量計算書②

丸舞林道2号

名 称	計 算 式	単位	数 量	備 考
土 工 （ 盛 土 ）	47.4×11.1	m3	526.1	
土 砂 留 大 型 か ご 枠	1.00×5.00×7.00	m	35.0	2.00×1.00×1.00 K-2000型
中 詰 石	1.90×35.0	m3	66.5	中詰量 1.90m2/m
床 堀 （S1）		m3		
床 堀 （R1B）		m3		
吸 出 防 止 材		m2		
路 盤 工	4.95×0.20×35.00	m3	34.7	上層路盤2(t=0.20m)

GW-1.2-1



[illegible]

排水施設計画流量計算書

林道名 丸舞林道2号

P.1

適用式 $Q = 1/360 \cdot f \cdot r \cdot A$ Q : 流量 (m^3/sec)
 $V = 1/n \cdot R^{(2/3)} \cdot I^{(1/2)}$ r : 設計雨量強度
 (マニング公式) f : 流出係数

排水施設流量 $Q = V \cdot A$

V : 流速 (m/sec)

R : 平均径深 (m)

I : 勾配 (%)

流 域 面 積	到達時間 t min	時雨量 mm/h	特 性 係 数	雨量強度 r mm/h	流出係数 f	ha当たり 洪 水 流 量 m ³ /sec
50ha以下	10	50	2.50	125	0.6	0.2083
100ha以下	20	50	1.75	88	0.6	0.1467
500ha以下	30	50	1.42	71	0.6	0.1183

計 算 表

[illegible]

S=1 : 5, 000

