

III 取水口

29 位置

取水口の位置は、河川の性質及地形とに依り以下記するところの要綱に依り決定するが、取水堰堤の位置が其の基礎地盤の地質、堰堤が上流に及ぼす背水影響施工上其の他の理由等に依り決定される場合には、取水口の位置も之に従属的に決定される。

何れの場合に於ても、取水堰堤が高堰堤に非ざる限り之に隣接して設けるのが一般であつて、其の理由は、堰堤の取水口寄りに設ける土砂吐門に依り、取水口前に堆積する土砂の排除作用を有効ならしむる爲に外ならぬのである。

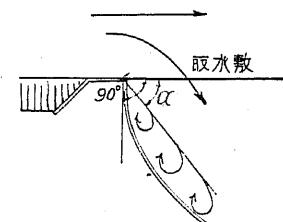
取水口の位置選択に關しては次の事を考慮せねばならぬ。

- a) 所要水量を完全に取水し得られ、其の調節を自由且敏速に爲し得るべき場所なること
- b) 漂流物及土砂の流入の虞少き場所なること
- c) 洪水時に於ても、洪水に對し安全なる場所なること

30 方向

- a) 河川に直角なるもの
- b) 河川に殆ど平行なるもの
- c) 河川と或る角度を爲すもの、即 α 及 b) の中間に在るもの。

上記の如く三に大別し得るが、一般的には c) の場合が多いのである。茲に注意すべきことは、39 圖の如く堰堤に依り堰き止められたる水は或る流速を有つて堰堤に近付いて来るから、之が其の方向と異なつた方向の取水口へ流れ込む爲には多少の渦流を生じる。即取水口の方向如何は、此



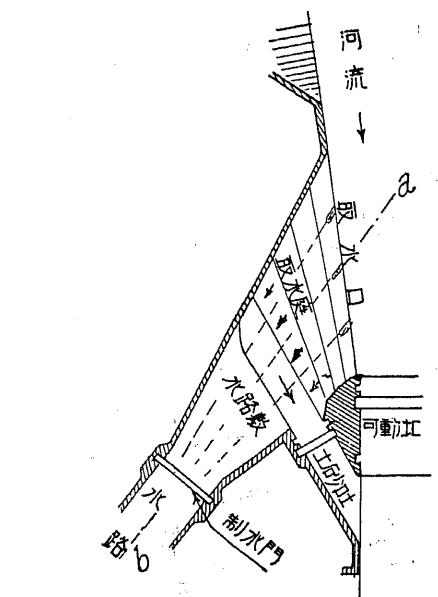
39 圖

の渦流成生の多寡、換言すれば流入率に關係するものである。河川に直角に取水口を設ける場合に於て河流に尙相等の流速あるときは、河流は α なる角度を以て流入するから、圖示の如き處に渦を生じ結局此の處は取水に對し餘り効果のない部分となるのである。而して此の α の値は河川の流量の變化及發電水路の所要水量即ち負荷の變動に因り、其の場合々々に異つて来るから一定のものではない。從つて取水口の方向(角度)を合理的に決定すると云ふことは困難であると同時に地形上及施工上の關係に支配されるから理論的には定め難いものであるが一般的には α は 60° ~ 90° として居る。

31 構造

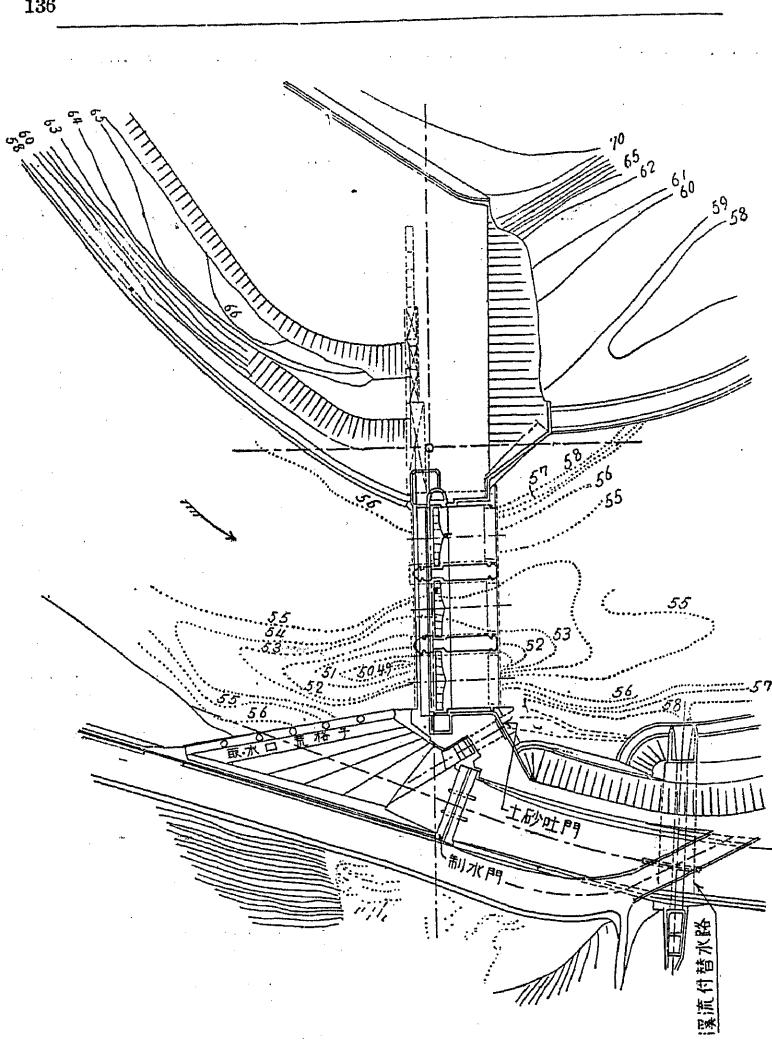
(1) 形及數 計畫取水位

(一般に取水堰堤の天端と大體同高)に於て最大取水量を流通し得るに充分なる断面とする。取水口の敷は、取水堰堤の土砂吐門敷に比し、少くも $1m$ 以上高め置くことを必要とする。之は取水口前に堆積する土砂が取水口に入るのを防ぐと共に増水時に土砂を含んだ水の中比較的澄んだ上層水を水路に取入れることが出来る様にする爲である。



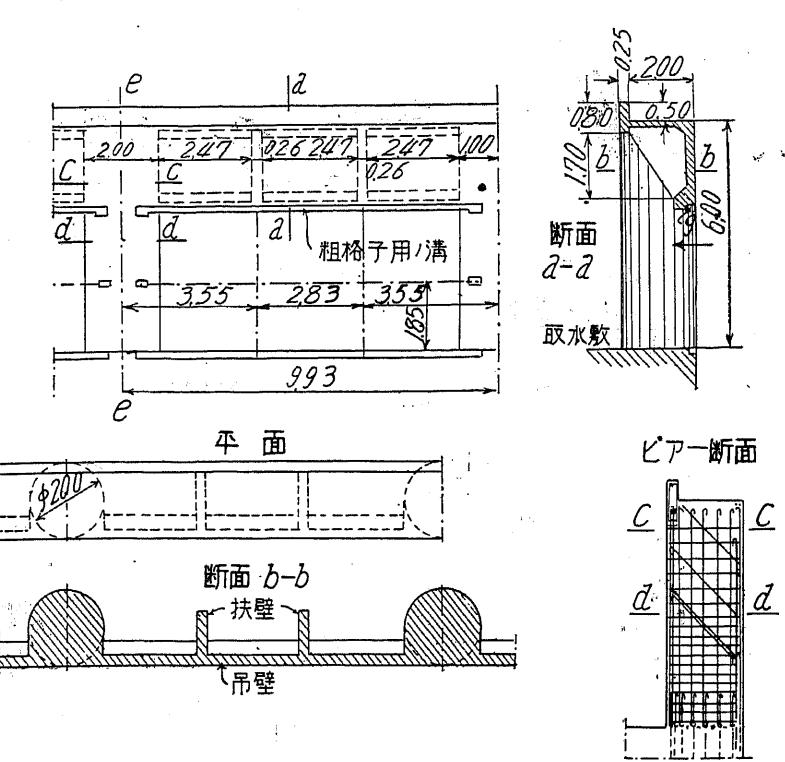
40 圖

木片、氷、雪等が夥しく浮流する河川に於ける取水口では、取水口の

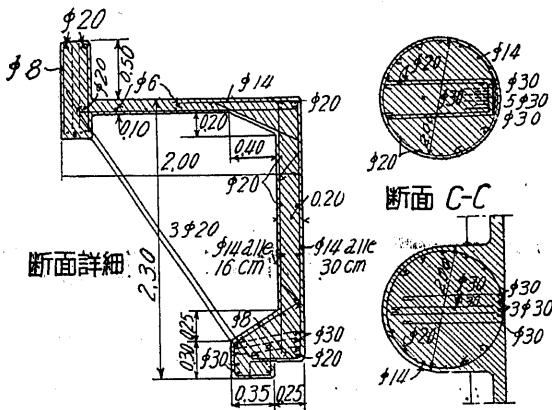


41 圖 取水口の一例

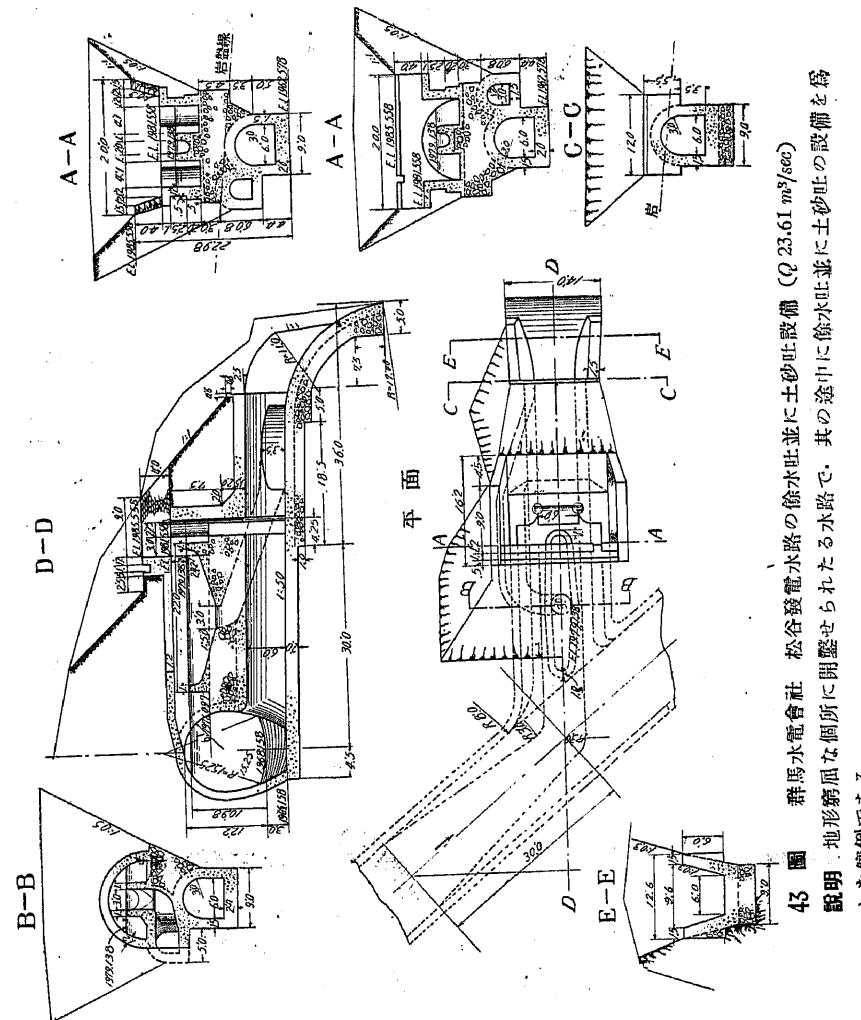
前に粗目の鐵格子(細目のものでは、ゴミの爲に断えず目が塞り、水が通り悪くなるから)を建て、浮流物の侵入を防ぐが、時により鐵格子を省き、取水口の上部に吊壁を設け、即入口を潛水の矩形暗渠とし、或る水深の水を取り入れ上層水面にある浮流物の侵入を防ぐ様にする方法がある。



42 圖 A 取水口に於ける吊壁



同 B 同 詳 細



(2) 取水庭 取水口の直下流部には、取水口の幅(間口)と同じ位の長の部分を廣くし置き、此處にて水流中に在る土砂中の粗きものを沈澱させる。此の室を取水庭と稱する。(此の名稱は著者が假に付けたもので獨逸では Einlaufbecken)

43 圖 群馬水電公社 松谷發電水路の餘水吐並に土砂吐設備 ($Q = 23.61 \text{ m}^3/\text{sec}$)
説明 地形窮屈な個所に開鑿せられたる水路で、其の途中に餘水吐並に土砂吐の設備を爲した實例である。

と呼んでる) 取水庭の隅には土砂吐門を設け、時々之を開いて取水庭内に堆積する土砂を河川に洗ひ流すのである。尙場合により取水庭に餘水吐を設け、所要水量以上の水量を河川に排出する場合もある(40 圖参照)。

32 制水門

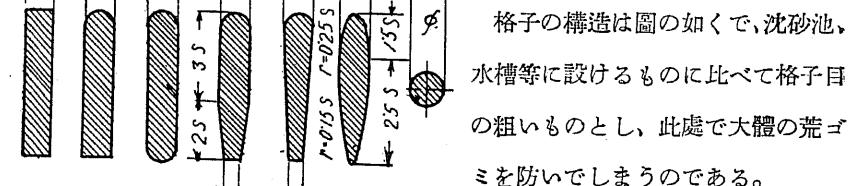
取水庭の下流に、制水門を置き、之に依り水路に取入れる水量を調節する。制水門扉としては、引用水量が小水量の場合にはスルース ゲート、大水量の場合にはストーン ゲートが多く用ひられる。

取水箇所が斷崖絶壁等で、上記の如き取水設備の施工至難なる場合には、單に取水口(隧道の開口)に制水門を設け之を断崖上より操作し得る様に工夫することがある。斯かる制水門にはフラツプ ゲートが多く用ひられる。

33 其の他の設備

(1) 芥除格子 浮流する塵芥、樹葉、木片、流冰雪等の水路への侵入を防

ぐ爲に取水口の入口(若は制水門前)に鋼製の格子を附設する。



44 圖

損する。其の損失水頭 h_r は、實験の結果次の様な式にて算出される。

$$h_r = \beta \left(\frac{s}{b} \right)^{\frac{4}{3}} \frac{u^2}{2g} \sin \alpha$$

茲に s = 格子棒の厚

b = 各棒間の距離

α = 格子が水平と爲す角

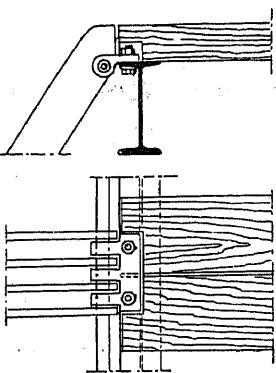
β = 棒の断面形狀に関する係数で下記の如し

$$\text{イ} \cdot 2.42 \quad \text{ロ} \cdot 1.83 \quad \text{ハ} \cdot 1.67 \quad = 1.035$$

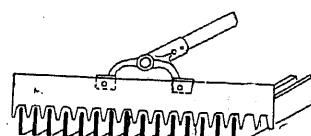
$$\text{ホ} \cdot 0.92 \quad \text{ヘ} \cdot 0.76 \quad \text{ト} \cdot 1.79$$

極寒の地では、河水の上層が凍り、甚だしきときは格子目の隙間が氷で塞がることがある。斯かる個所では、格子に電流を通じ、之を暖ためる装置を必要とする(50図)。又降雪多き地方では、河水中に雪塊が多量に浮流して來て、格子の

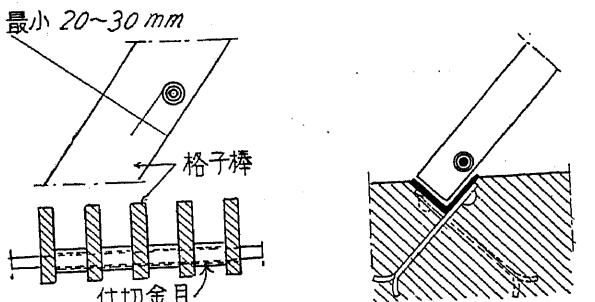
目を塞ぐことがある。斯かる場合には、格子前面の取水位以下0.5~1mの處に徑3~5cmの鐵管に30cm間隔位に小孔を穿つたものを横置し、附近に特に設備したポンプ室より壓搾空氣を之に送つて取水口前に殺到する雪塊を吹き散



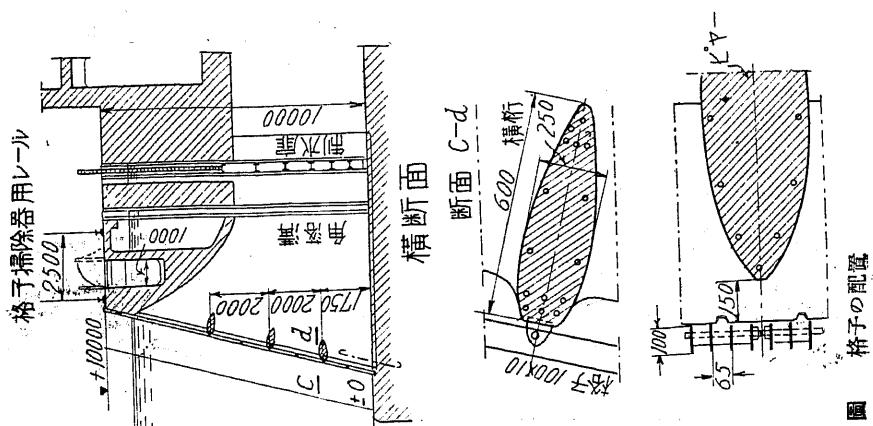
45 図 格子の取付(上部)



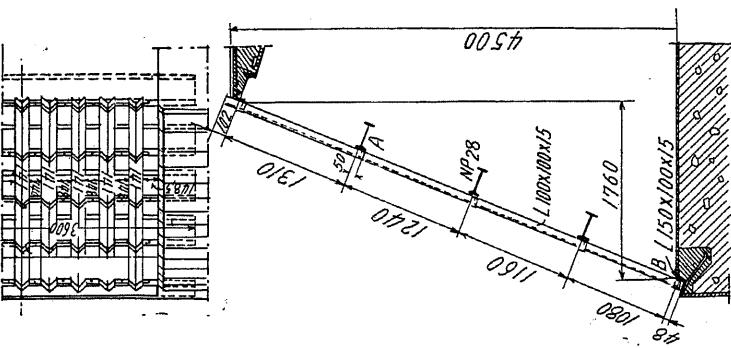
46 図 芥取器



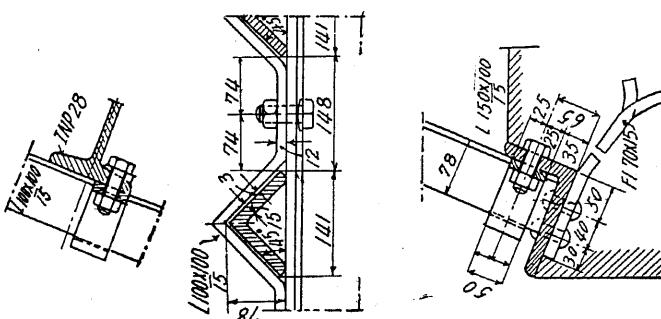
47 図 格子の取付(下部)

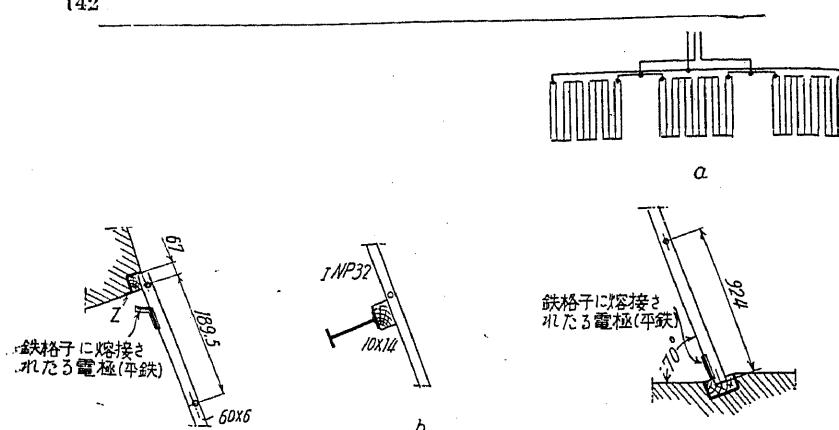


48 図



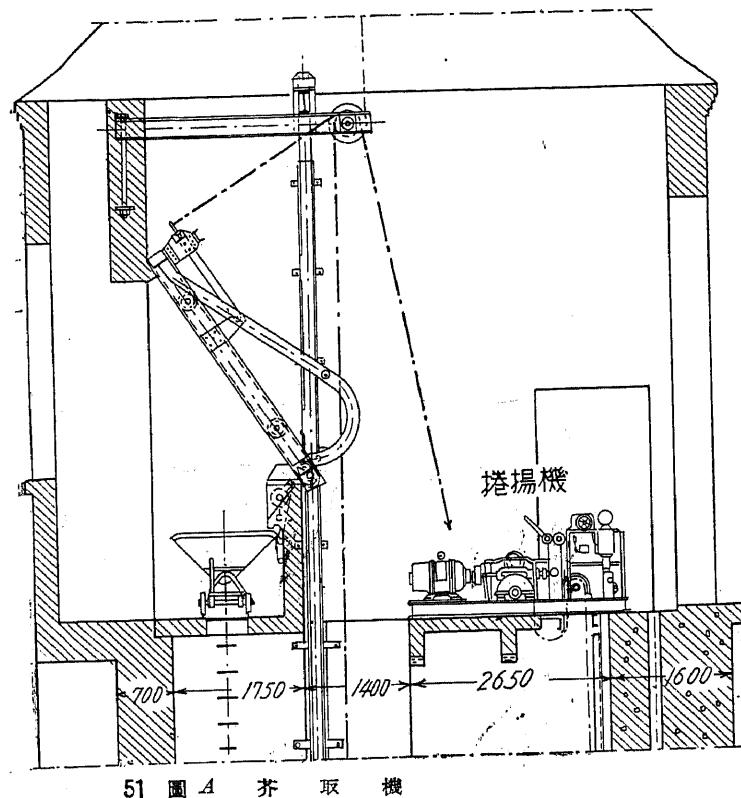
49 図 格子の取付



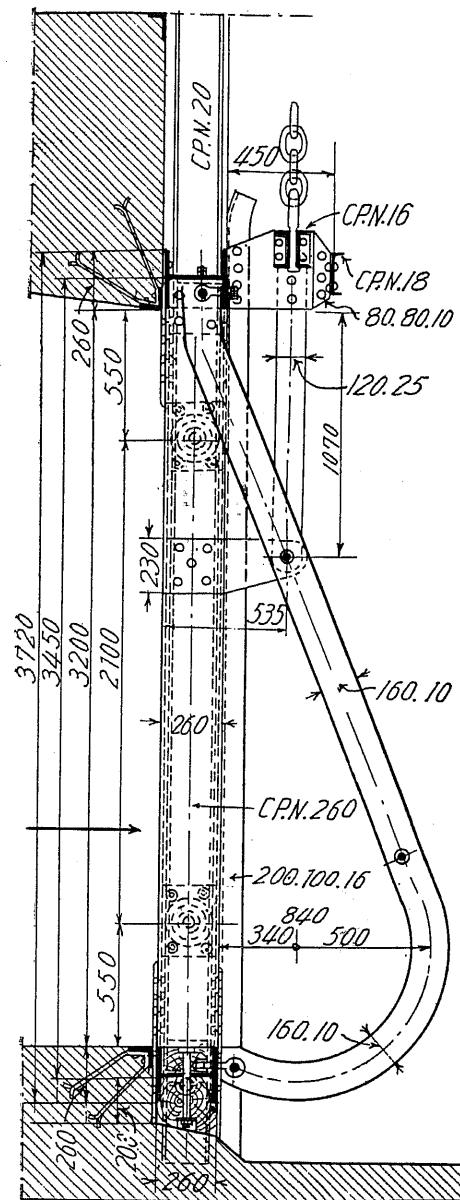


50 圖 電熱保溫格子

a 結線方式三相三角 b 鋼格子の絶縁



51 圖 A 芥 取 機

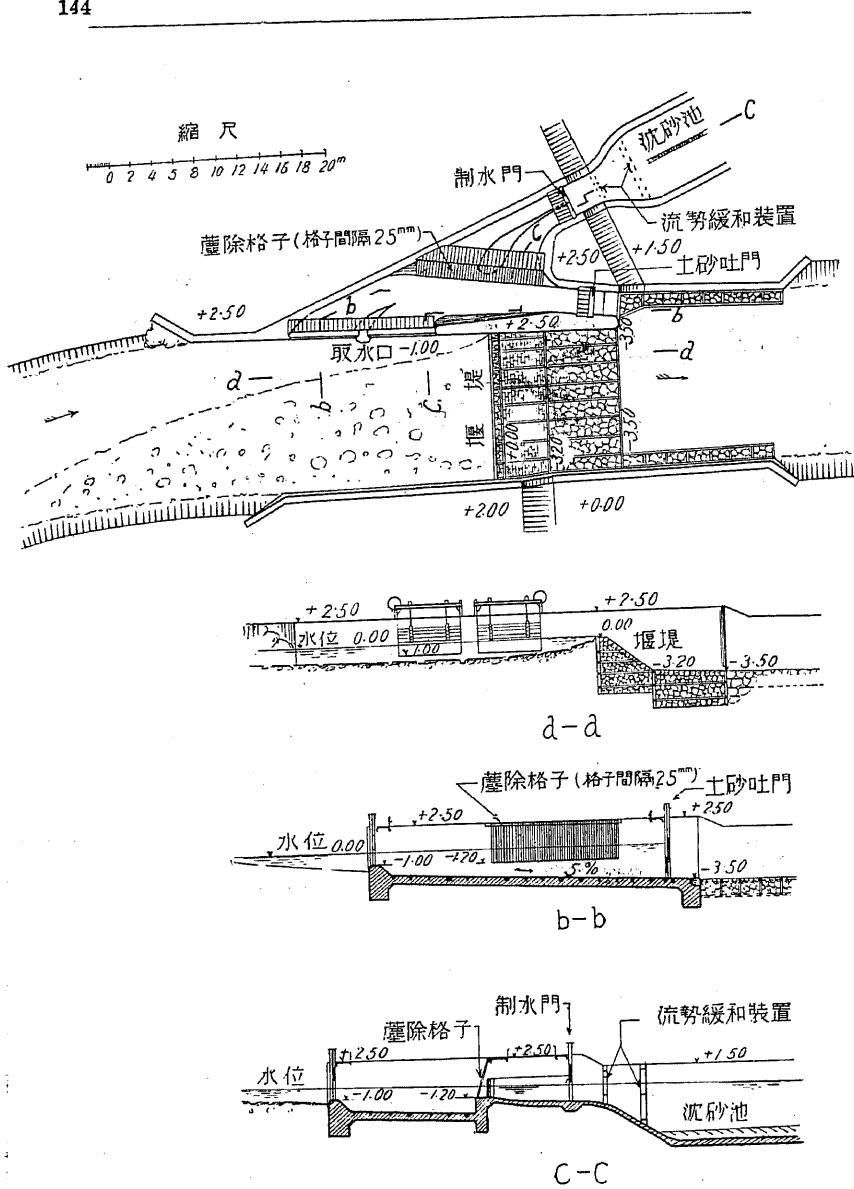


同 B 詳 細

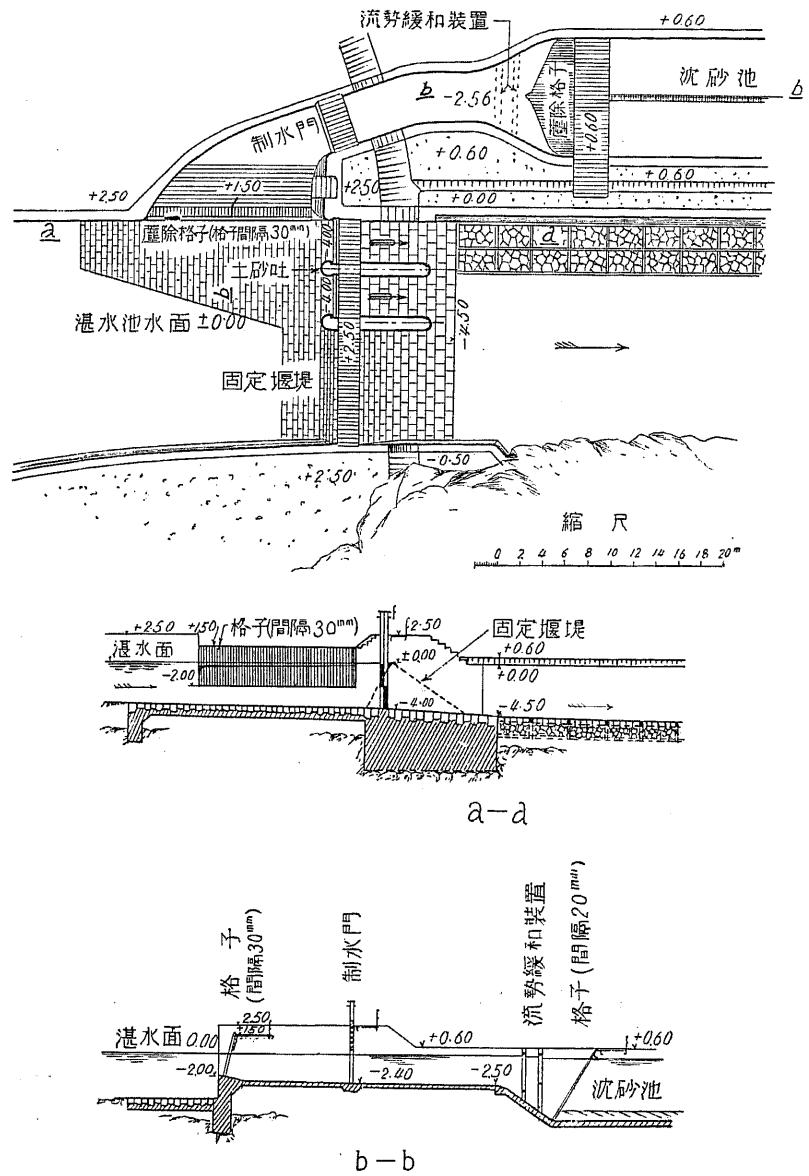
らす方法を探ることがある。

(2) 防 材 流木、筏、
流冰雪の多き河川に於ては、
之等のものが一時取水口に殺
到するのを防ぐと共に、取水
口が之等のものゝ激突により
破壊せられるのを防ぐ爲に、
取水口の前方河中に、丸太若
くは特別構造の浮橋橋形のも
のを浮べ、之によつて浮流物
を喰ひ止める。

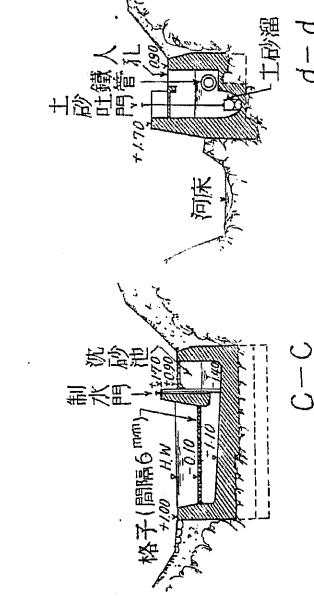
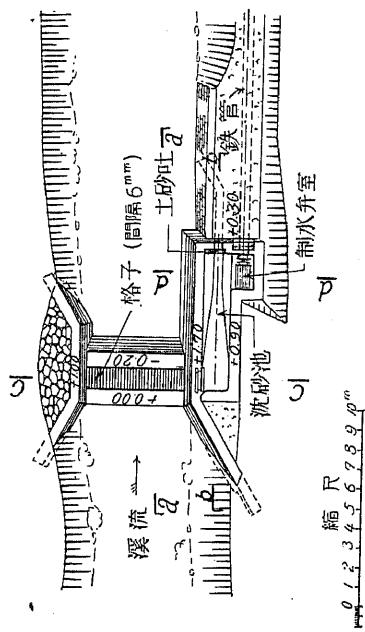
(3) 量水標 制水門の
下流、水路の側壁に量水標板
を附設し、水路への流入量を
容易に知り得る様にする。特
に必要なる場合には、自記量
水器を設置する。



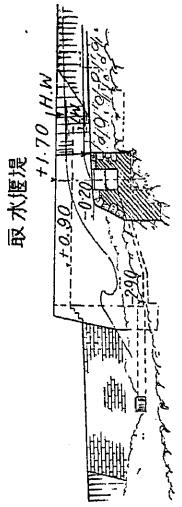
52 圖 溪流に於ける取水設備の例 I



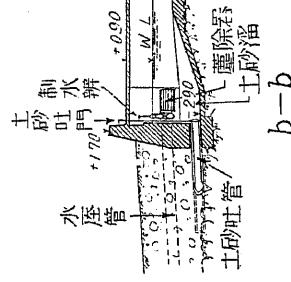
53 圖 同 II



54 圖 同 一



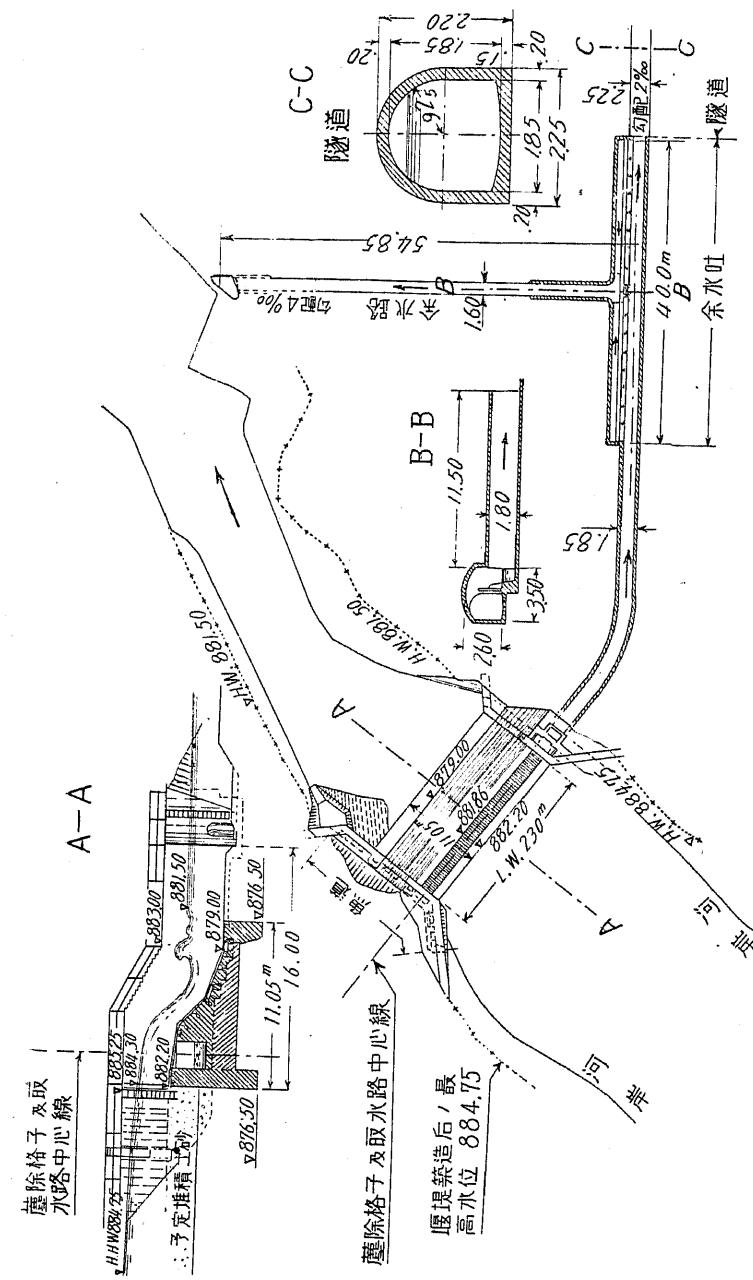
a-a



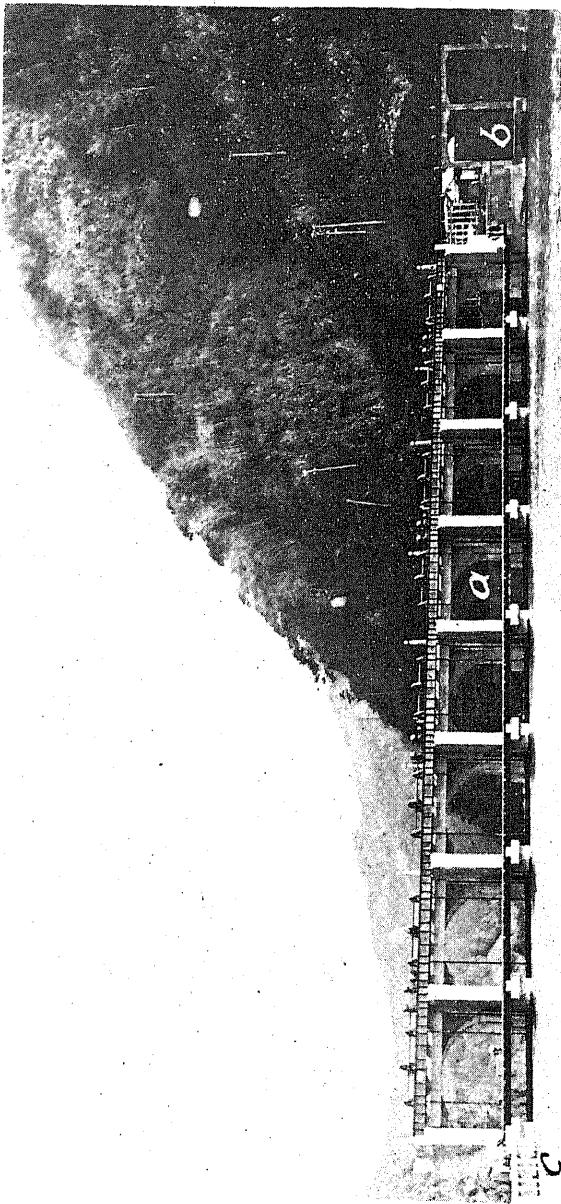
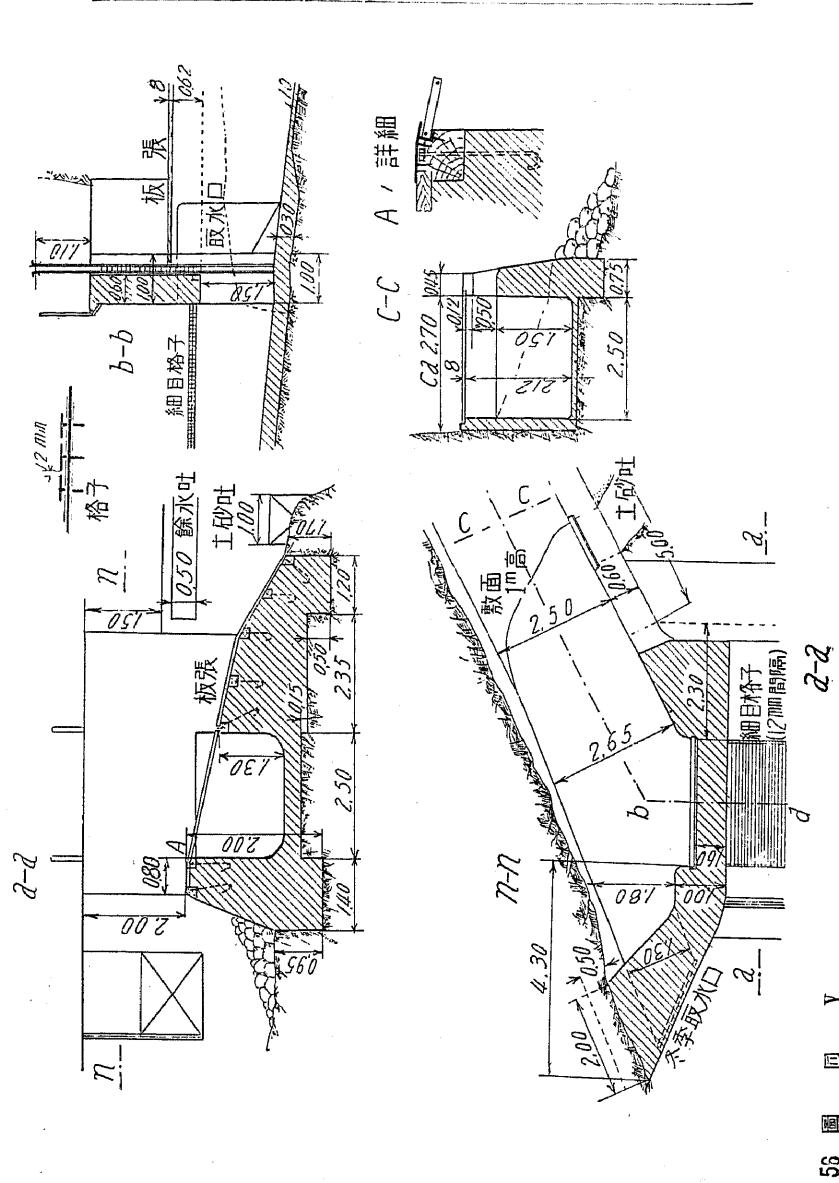
b-b

d-d

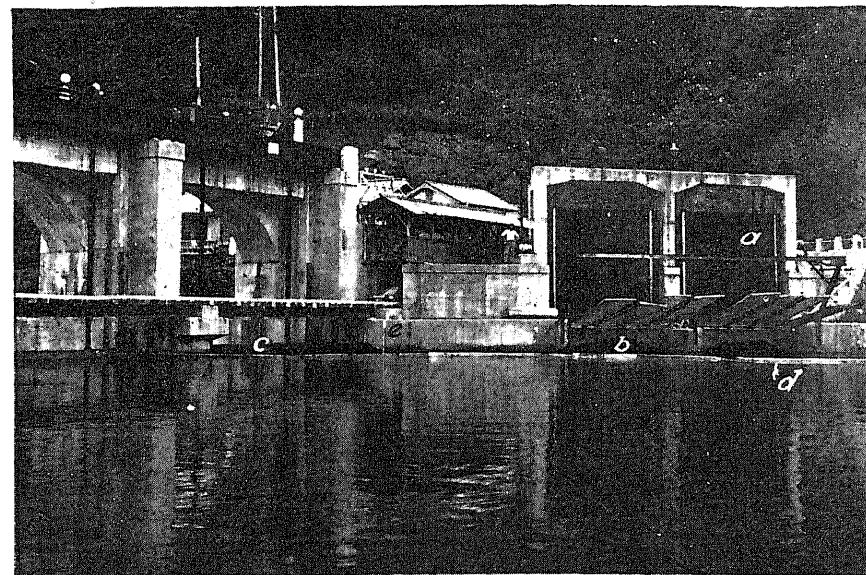
54 圖 同 一



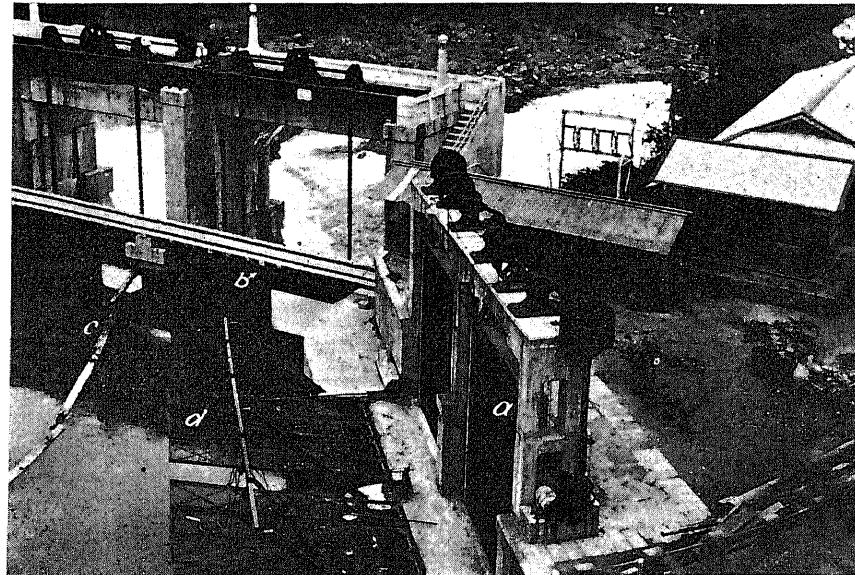
55 圖 同 一



57 圖 4 九州送電會社 田代發電所の取水堰堤及取水口
耳川 貯水量(有効) $1,180,910 \text{ m}^3$ $Q = 37.00 \text{ m}^3/\text{sec}$ $H = 27.27 \text{ m}$ 出力 $8,000 \text{ kw}$
a 堤堤(ストー=ゲート 純経間 27 尺 高19 尺) b 取水口 c 魚道上流口

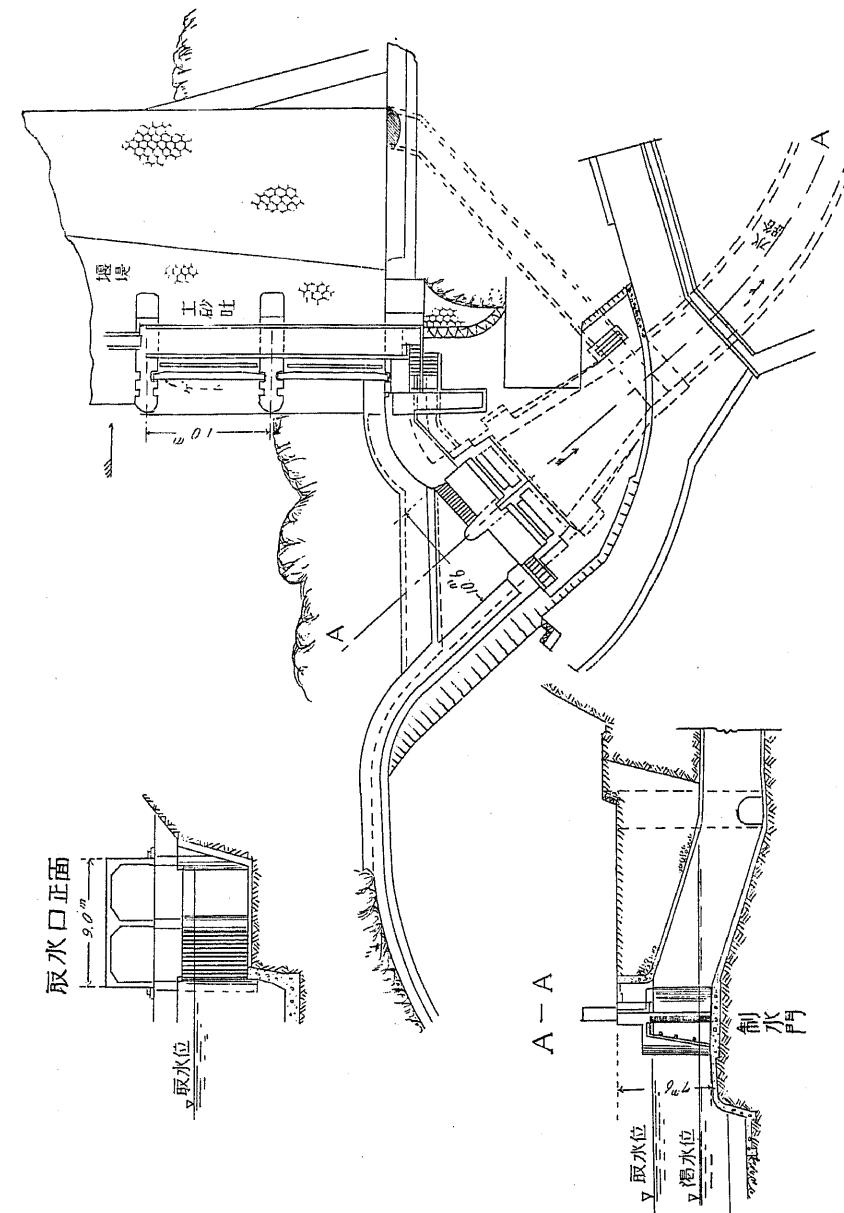


同 B 同 取水口
a 制水門 b 芥除格子 c 堤堰門扉 d 防材 e 量水標

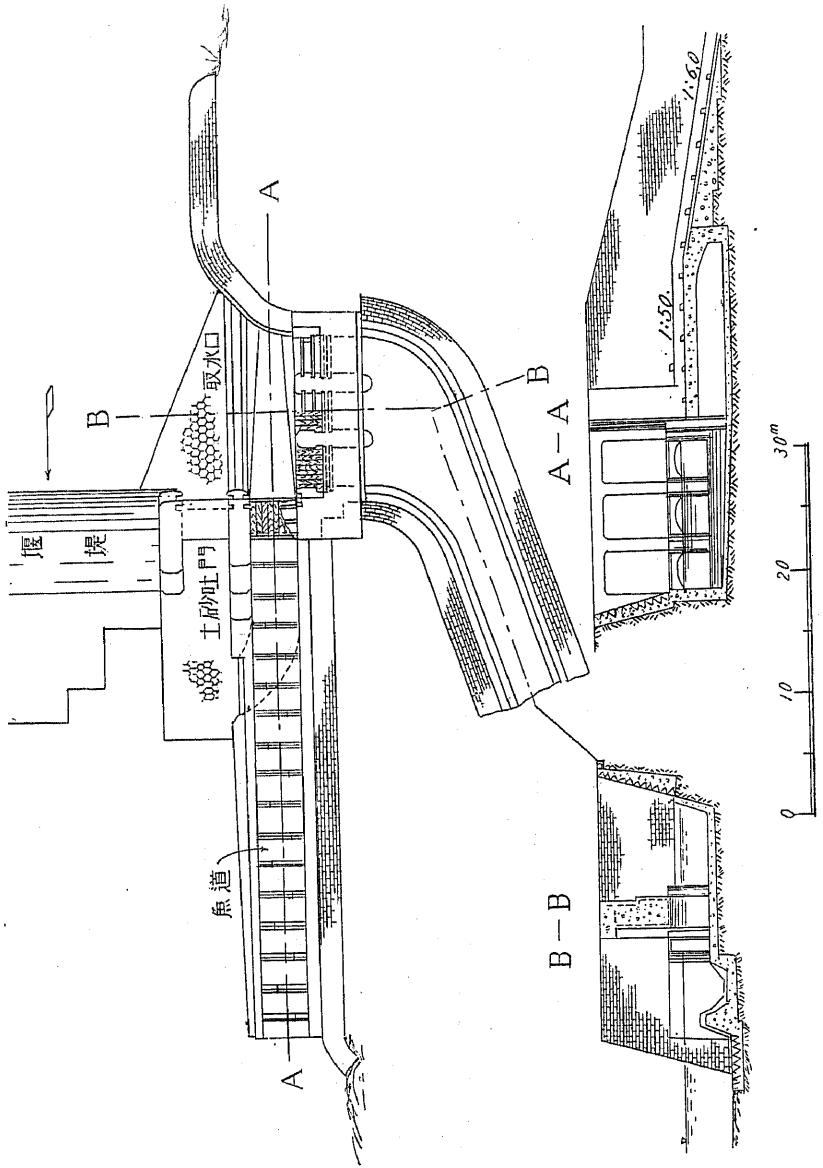


同 C 同

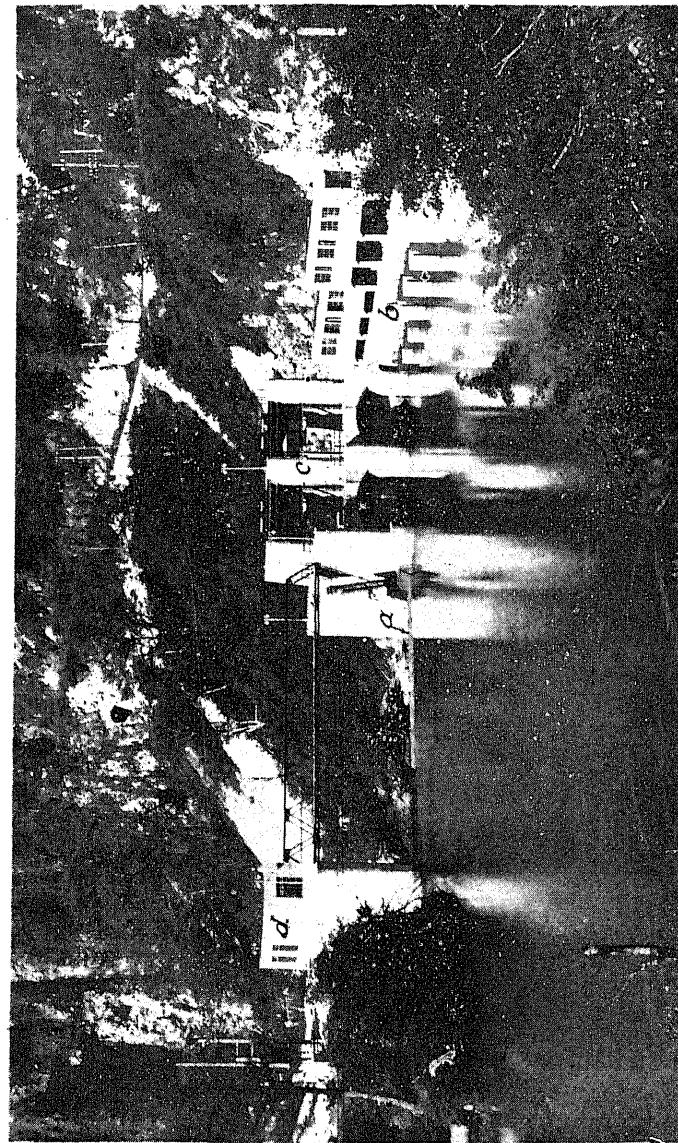
a 制水門(ストーニーゲート) b 堤堰門扉 c 防材 d 芥除金網



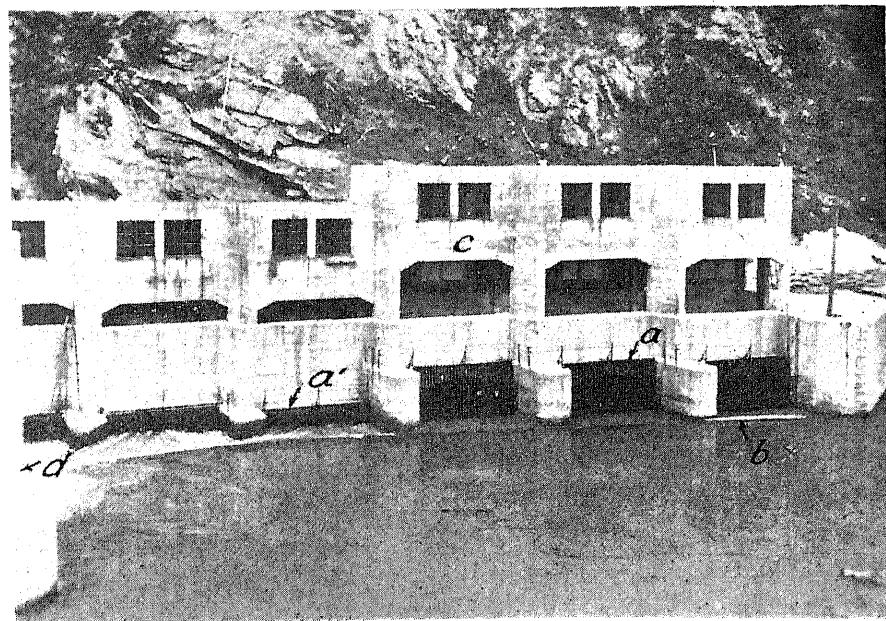
同 D 同 取水口構造圖



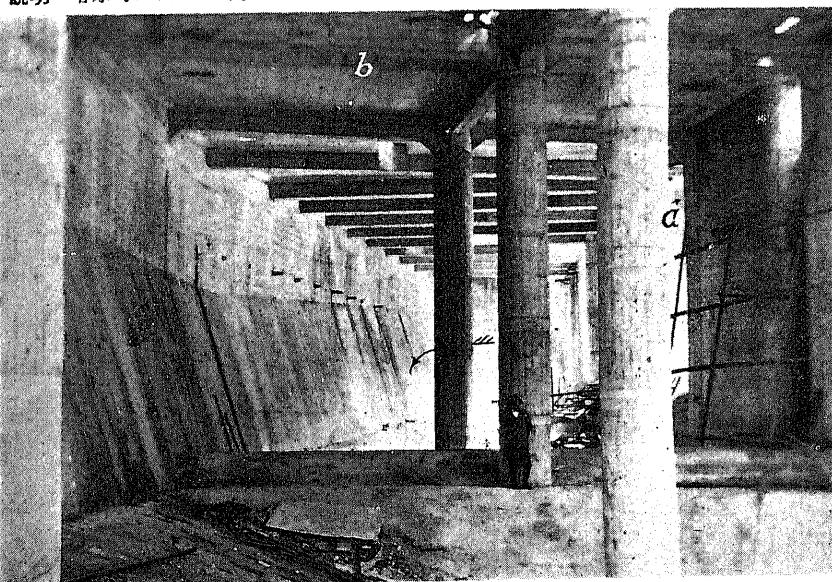
58 圖 上毛電力會社 伏田發電所の取水口構造圖



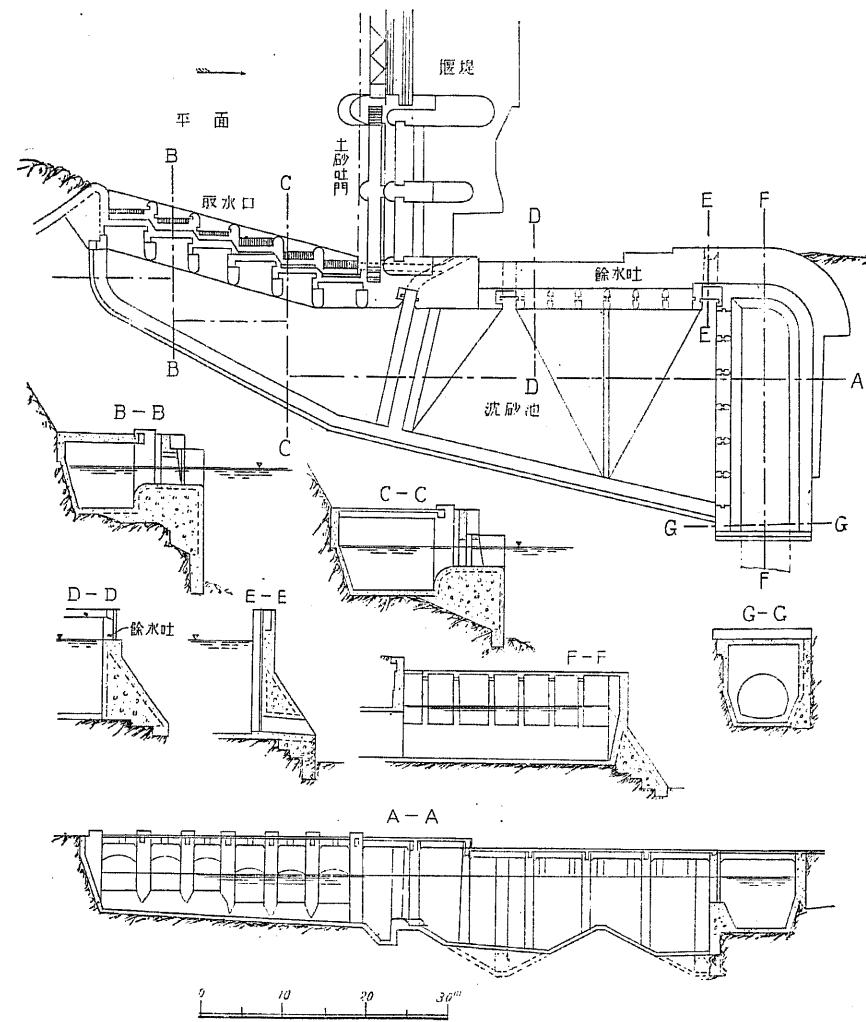
59 圖 A 日本電力會社 柳河原發電所の取水口
黒瀬川 $Q = 48.6 \text{ m}^3/\text{sec}$ $H = 120.3 \text{ m}$ 出力 $50,700 \text{ kW}$
a 堤堰(ローリングゲート) b 取水口 c 土砂吐門 d ローリングゲート・トロリング塔



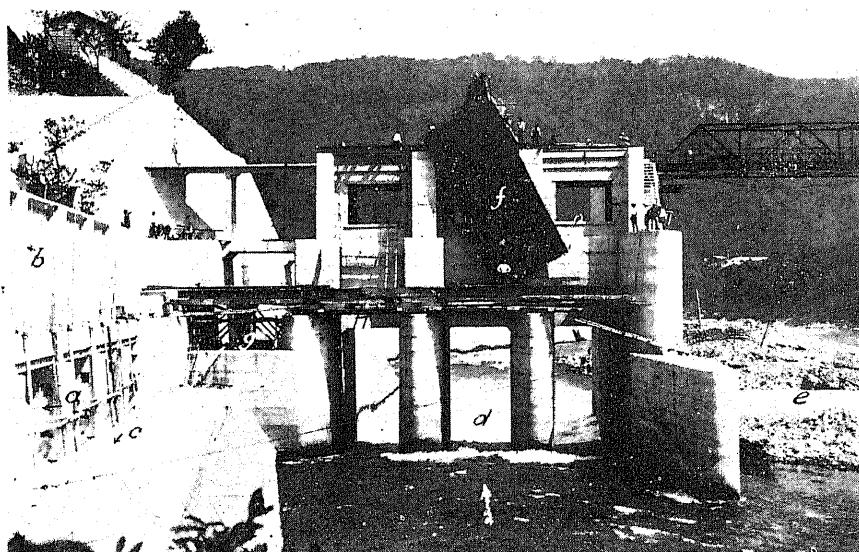
同 B 同 取水口正面
aa' 取水口(F流口の方上流口より低し) b 防材 c 雪覆屋根 d 土砂吐門
説明 増水時には d を開け a' を閉め a より吸入する



同 C 同 取水口雪覆内部
a 取水口 b 雪覆

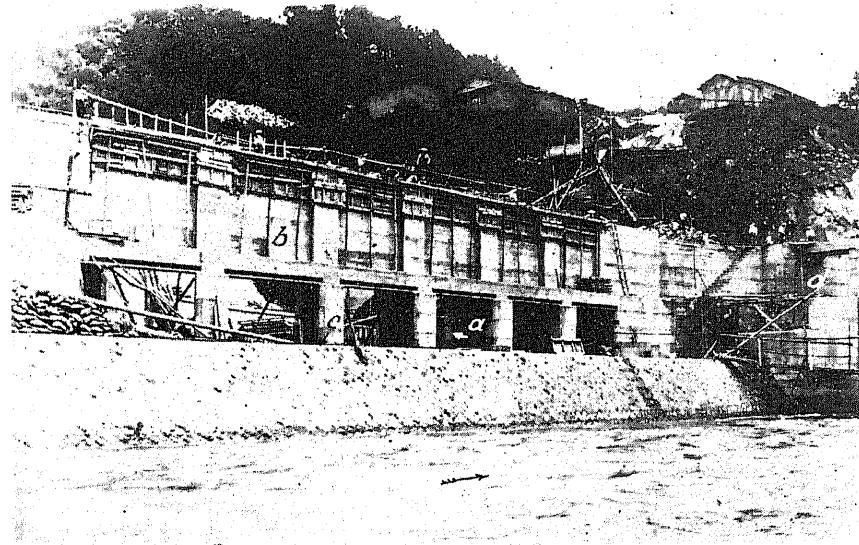


同 D 同 取水口構造圖

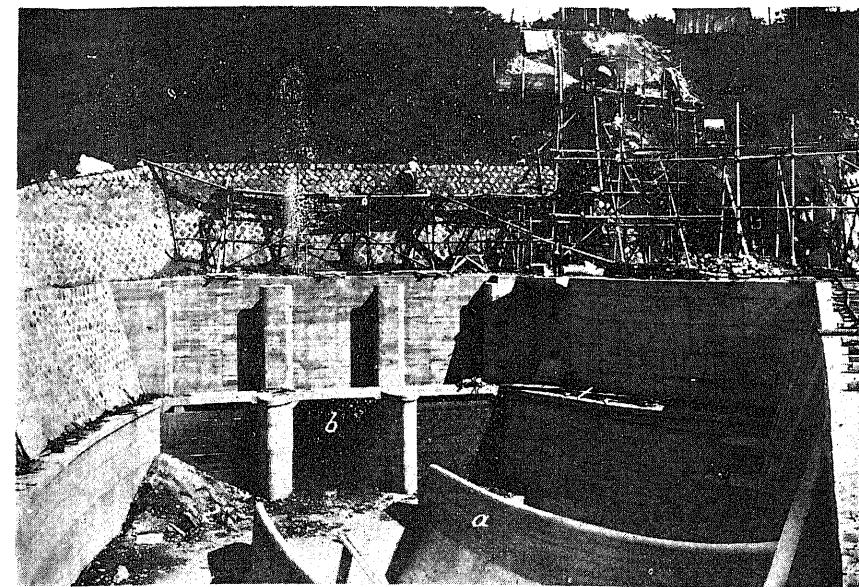


60 圖 A 關東水力電氣會社 佐久發電所の取水口及土砂吐門
利根川 $Q = 59 \text{ m}^3/\text{sec}$ $H = 112 \text{ m}$ 出力 $50,400 \text{ kW}$

a 取水口 b 吊壁 c 敷 d 土砂吐門 e 堀堤(固定部を示す此の上にロー
リングゲートを備ふ) f 門扉(ストーンゲート据付工事中) g 流木路入口

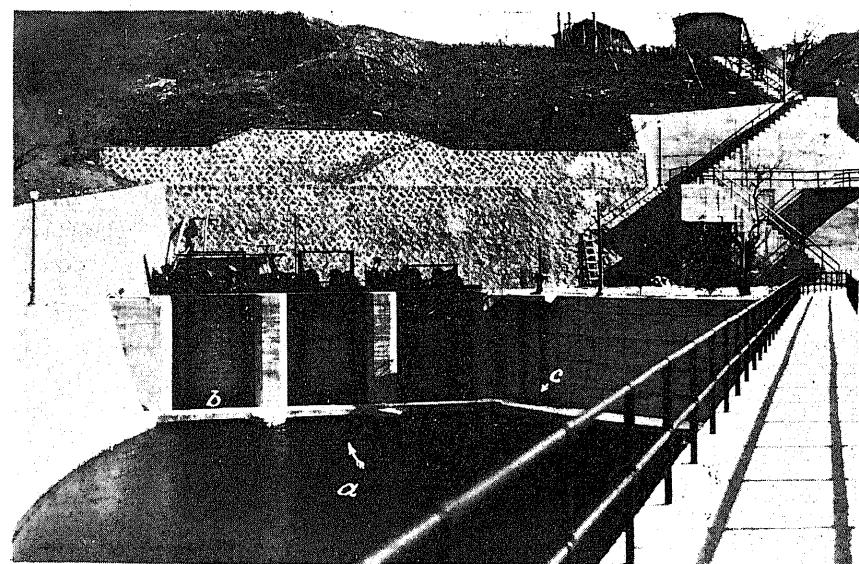


同 B 同 取水口
a 取水口 b 吊壁 c 敷 d 流木路入口



同 C 同 取水庭(工事中)

a 導流壁 b 水路(隧道)入口



同 D 同 (竣工)

a 取水庭 b 制水門 c 土砂吐門扉閉錠

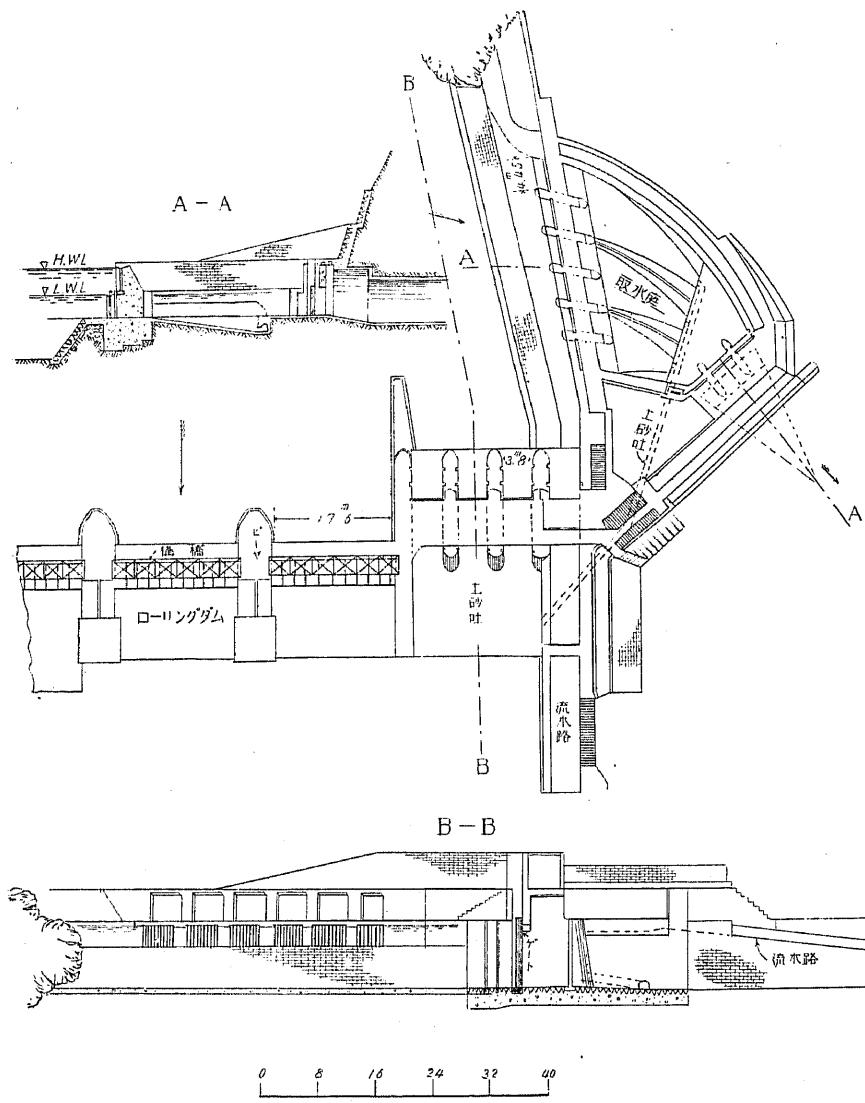
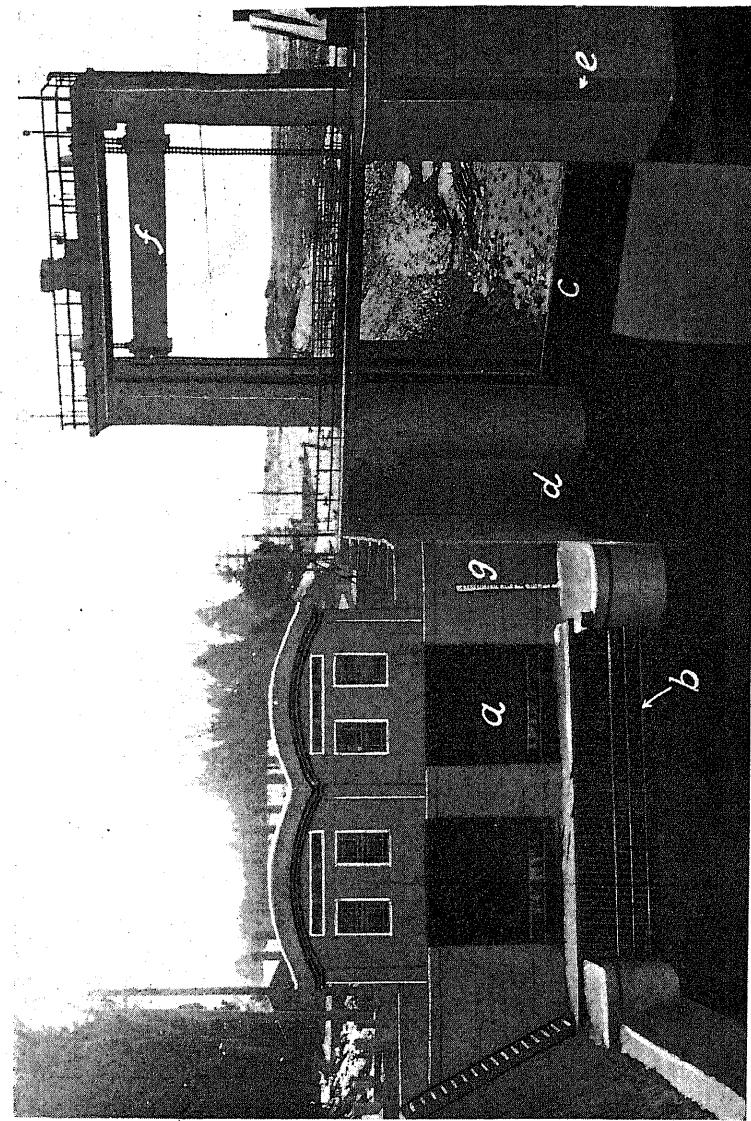
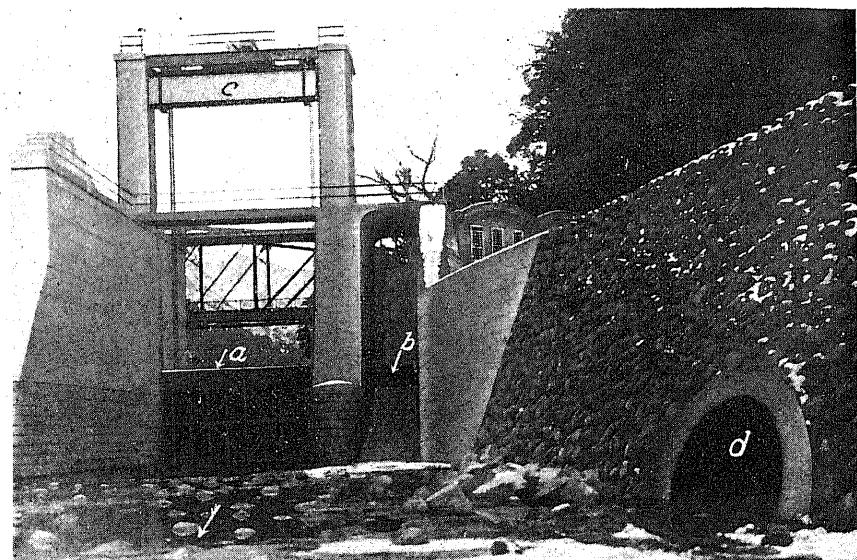


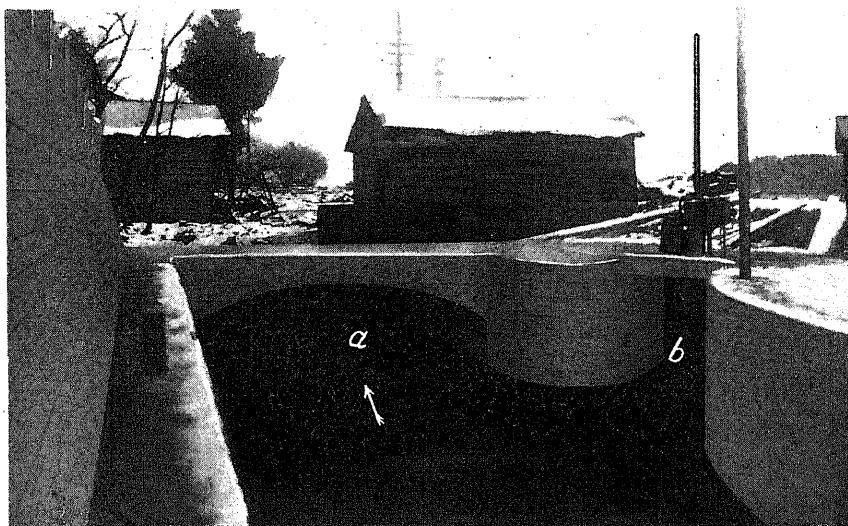
圖 E 取水口構造圖



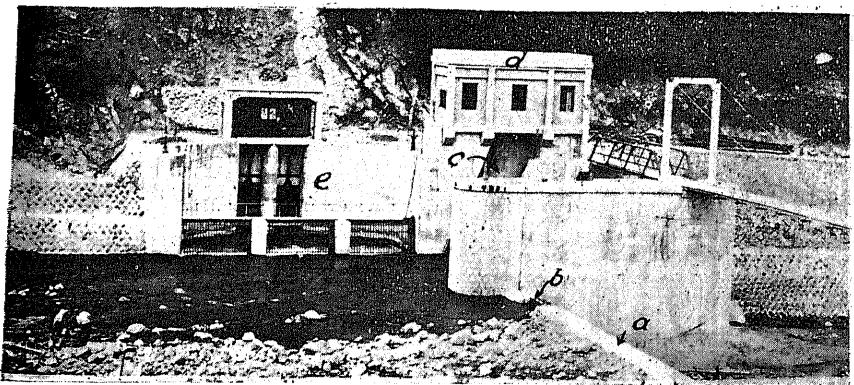
61 圖 A 黒部川電力會社(黒部川用水合口事業の堰堤利用)左岸取水口
 黒部川 $Q_e = 16.66 \text{ m}^3/\text{sec}$ $H = 30.9 \text{ m}$ 出力 $3,365 \text{ kW}$
 a 取水口制水門 b 芥除格子 c 土砂吐門 d 流水路 e 堤柱 (水切に鐵錫を附く) f 封重 g 量水標



同 B 同 下流側
a 土砂吐門(ストーニー ゲート) b 流木路 c 対重(混凝土地)
d 取水庭土砂吐口



同 C 同 取水庭
a 水路入口 b 土砂吐門
説明 取水口の方向が河川に略並行して居るから 取水口に砂礫が流入し易い。其の爲取水庭を相當廣く取つてある。

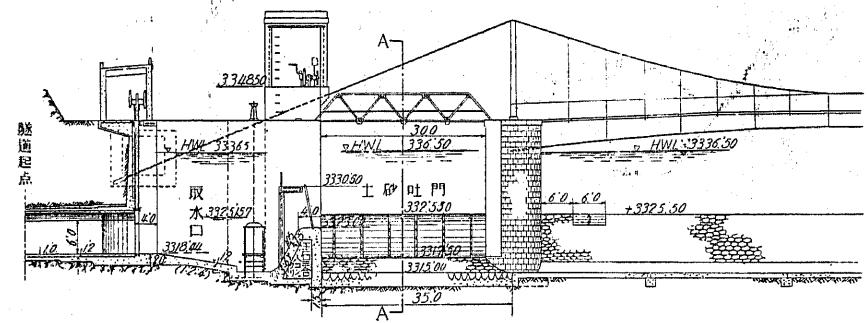
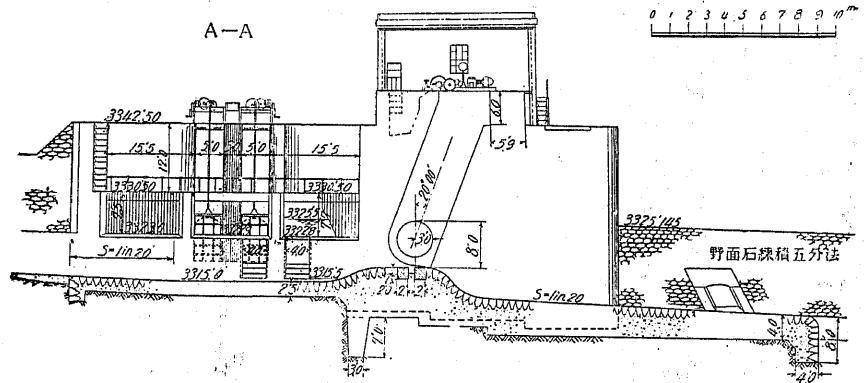


62 圖 A 富山縣營 真川發電所の取水口

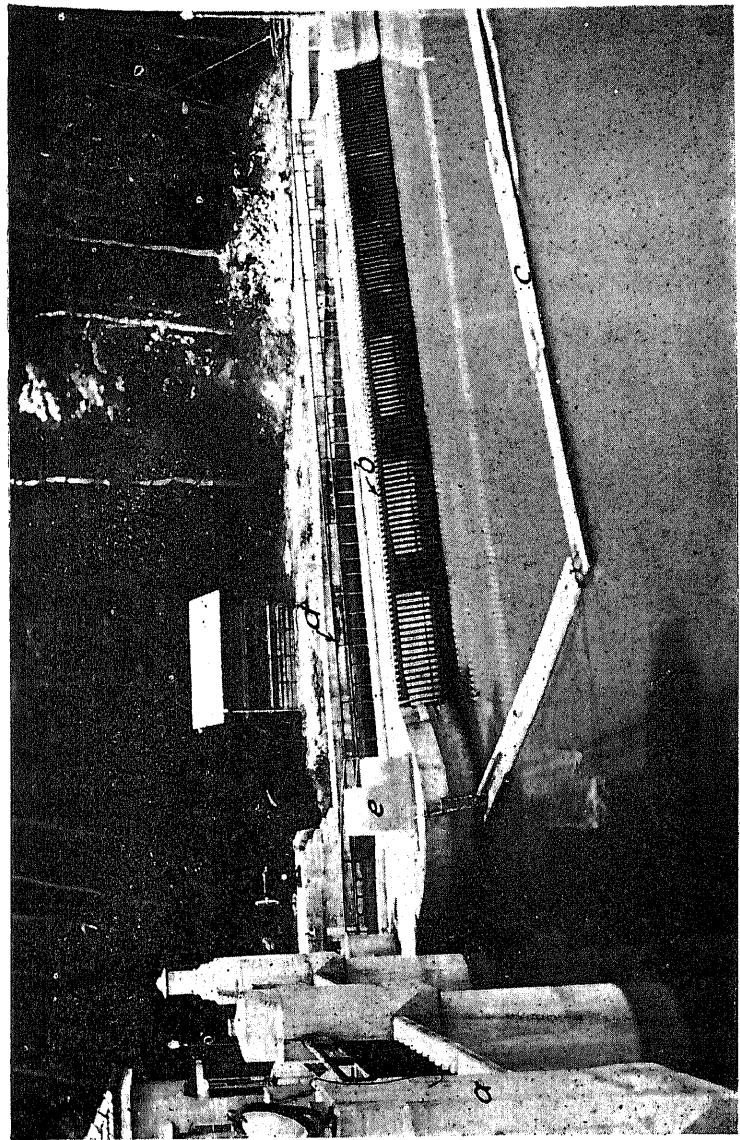
常願寺川 $Q = 6.9 \text{ m}^3/\text{sec}$ $H = 48.33 \text{ m}$ 出力 $30,000 \text{ kW}$

a 堀堤 b 流氷落し口 d 土砂吐門(ローリング ゲート) e 取水口

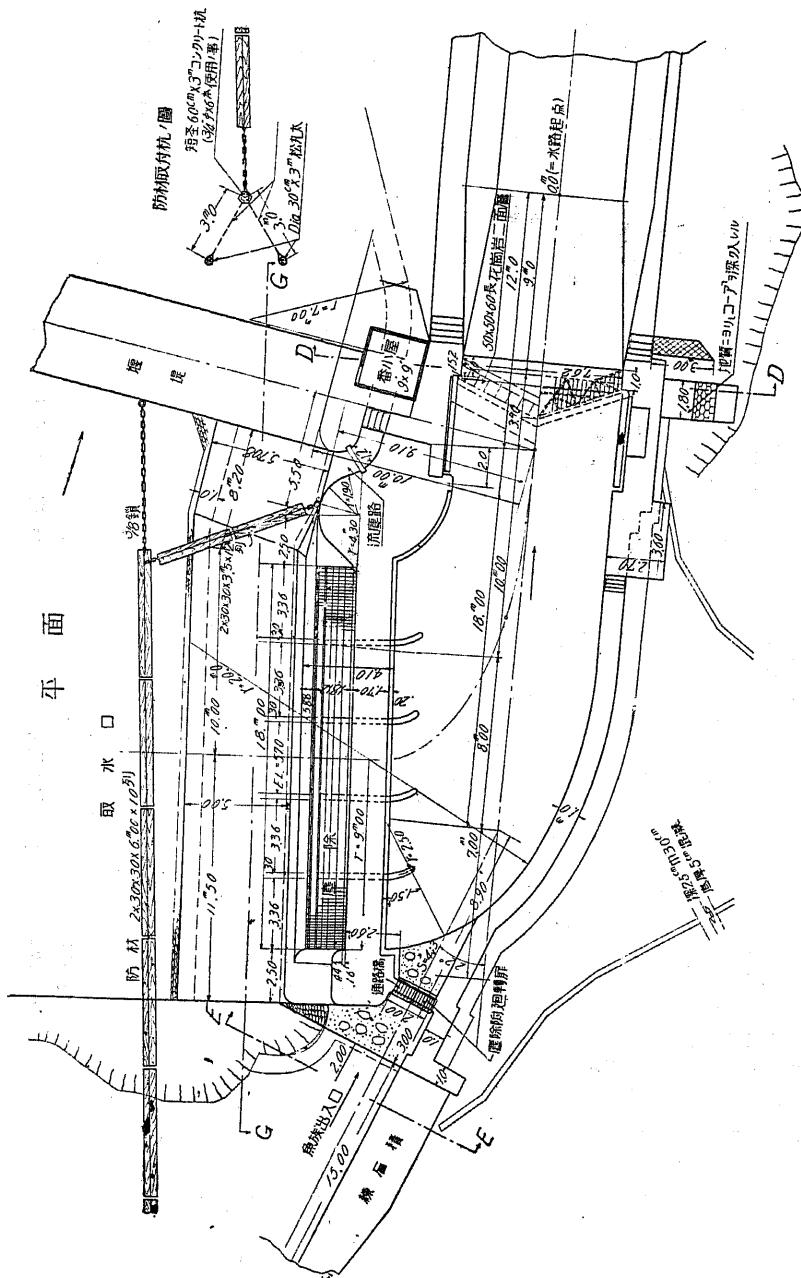
説明 地形急峻なる爲取水庭として充分なる廣さが採れて居ない。従つて取水口より入つた礫は水路に流入する處がある。



同 B 同 構造圖



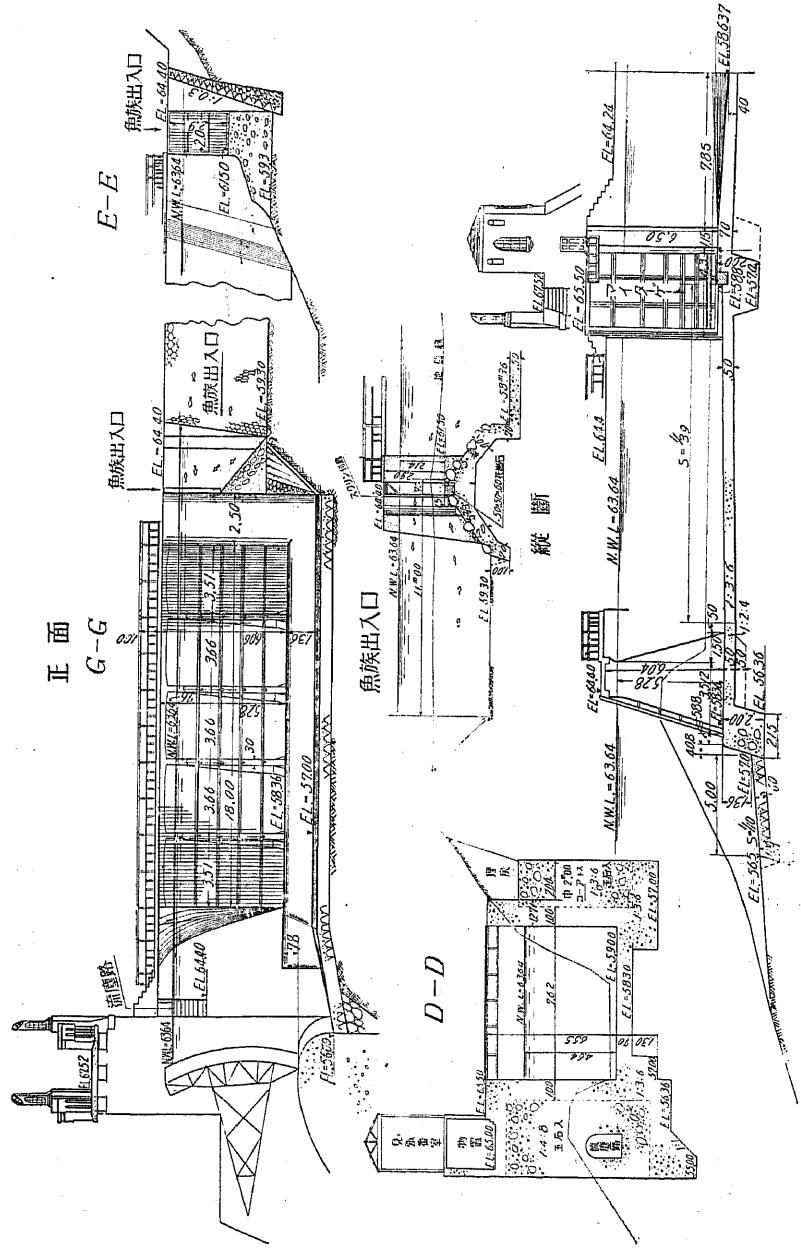
63 圖 A 三河水力會社 越戸發電所の取水口
矢作川 $Q = 51.06 \text{ m}^3/\text{sec}$ $H = 18.13 \text{ m}$ 出力 $7,000 \text{ kw}$
a 坎堤 b 取水口井除格子 c 防村 d 取水庭 e 自記量水標



同 B 同 構 造 圖 I

正面

G-G



同 C 同 II