

在來の破壊時の應力分布(圖—2(a))は變更せられるを要し(圖—2,(b))、一般に鋼鉄を考慮すると同じ破壊應力 σ_c に對して抵抗可能曲げモーメント

の値が増加し、從つて鐵筋量又はコンクリートを節減する事が出來るので好結果となる。そしてこの計算方法では彈性比を含まない計算を用いている。

鷹泊貯水地調査について

地方技官 松井芳明

一 鷹泊貯水池の計画について

鷹泊貯水池は先に調査した朱鞠内貯水池の比較地點として計画されたもので、同様に灌漑、發電、洪水防禦の目的を有するものである。秩父別原野は600余町歩に及ぶ泥炭地で、氣候、土性等の諸條件では水田として開墾されるべきであり、又用水不足の既存水田の補水も必要である。之に要する灌漑水量は新規造田400町歩に對して、單位用水量0.09町秒尺として6,318,000立米、補水600町歩に對し単位用水量0.04町秒尺として4,212,000立米、計10,530,000立米である。又石狩低地帶綜合開發計畫中、工場地帶設置の動力源として當貯水池を發電に利用すれば6000kw常時の電力を得る事ができる。且當貯水池によつて雨龍川の洪水調節は完全に行はれ下流一帯は洪水から免れる。以上の目的をもつて雨龍川鷹泊砂金澤上流1kmの地點に貯水池を計画し調査を行ふ事になつた。當地點の地質は蛇紋岩で堰堤は高45mのコンクリート重力堰堤の豫定である。

二 調査について

測量調査は貯水池地形、雨龍川縦断、ダムサイト平面、及縦横断、發電所、隧道及放水路の測量を行うもので、地區は鷹泊三耕地より幌加内村オサルナイに及ぶ延長11kmの渓谷地帶で、都合により二班に分れ、一班は鷹泊三耕地より、他の班は幌加内オサルナイより測量を行つた。渓谷地帶の貯水池測量は延長8kmをトランバース測量を行ひ、幌加内原野の部分は延長3kmを三角網を組み之にトランバース線を連結せしめ、更に幌加内川、ウエンナイ川に沿つてトランバース線を延ばしこの縦断測量を行つた。

雨龍川は初冬に至り低温と増水期の爲、渡渉困難

で、各班一ヶ所筏による渡河地點を選んだ。標高基準は鷹泊、幌加内の三角點より夫々結び、満水位を147mとした。満水面積は290町歩である。作業は9月1日より10月末迄かゝつたが收穫の時期に當つた爲人夫少く且草木の繁茂著しく伐開に時間を要し調査時期にしては條件が悪かつた。

幌加内川の上流地方には700町歩の原野があり開墾中であるが、貯水池計画に伴ひ排水が懸念されるが調査の結果は、合流點より上流1600mの地點まで貯水地となるが、その上流は勾配1000分の1で改修による断面も充分であり、地盤との高低差も1.50m以上あるので排水にはさして影響ないと思はれる。

三 幌加内村經濟調査について

貯水池満水位を170mとした時の豫想される潰地内の經濟状態を調査したもので、地區内の地目別反別、作付反別、及農作物收量、家畜數量、戸數、人口、諸工場、公共施設物、道路鐵道、及土功組合施設についてである。

以 上

