



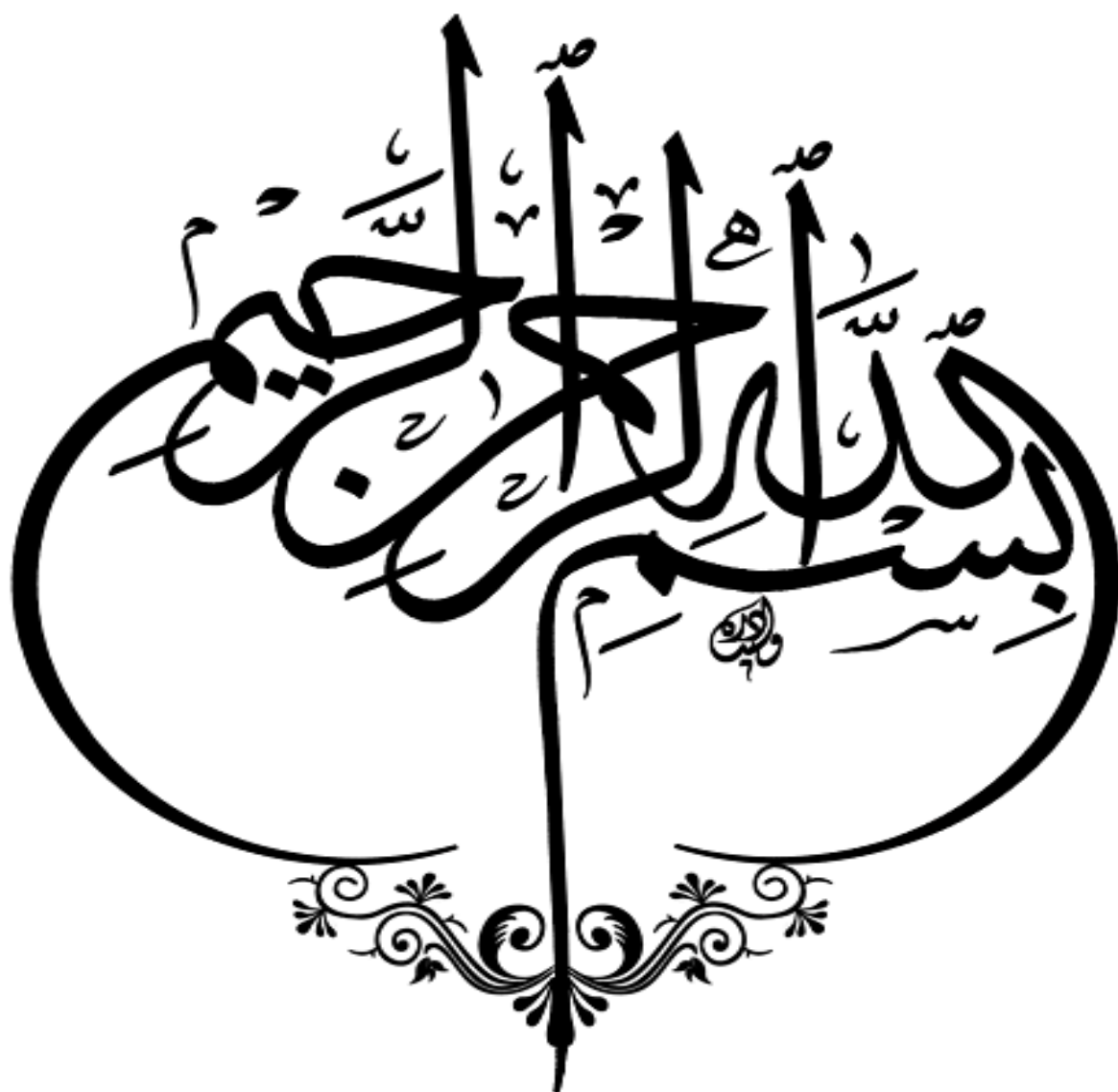
د لوړو زده کړو وزارت
ننګرهار پوهنتون
انجینري پوهنځی
د اوبو زیرمو او چاپیریال ساتنې څانګه



د لیسانس د دورې پایلیک موضوع :
د نورستان ولایت د کانتیوا د هایډرو پاور پروژې ډیزاین.

Ketabton.com لارښود استاد پښتیا محمد ضیاء الله

ترتیب کوونکي :
قندهار عثمان نادري
بلال نقش
سلیمان زهیر



ډالۍ !

موږ هر يو په خپل وار سره دغه مونوگراف او پروژۀ خپلو درنيو کورنيو، خپلو خپلوانو او دوستانو ته ډالۍ کوو، چې زموږ په تعليم او تربيه کې يې نه ستړي کېدونکي هلې ځلې وکړي، موږ ته يې هر ډول امکانات او شرايط برابر کړل تر څو ددې جوگه شو چې خپل ځان، خپلې کورنۍ، او همدارنگه د خپل گران وطن افغانستان لپاره د خدمت او خير مصدر وگرځو، او همدارنگه په خاص ډول خپلو درنو استادانو ته دغه پروژۀ او مونوگراف ډالۍ کوو، چې په سختو شرايطو کې يې زموږ په تعليم او تربيه کې يې نه ستړي کېدونکي هلې ځلې وکړي. او په اخر کې ټولومحصلينو ورونو او هممنصفيانو ته دغه پروژۀ او مونوگراف ډالۍ کوو.

منځلیک

په لومړي سر کې د لوی او پاک رب العزت (ج) د نعمتونو شکر گزاره یم، چې په نړۍ کې یې موږ مسلمانان او د خپل محبوب بنده حضرت محمد مصطفی (ص) د امتیانو څخه غوره کړي یو. او د سالم عقل او بدن څښتنان یې ګرځولي یو.

بیا د خپلې کورنۍ، خپلو خپلوانو او دوستانو څخه نړۍ مننه کوم، چې زموږ په تعلیم او تربیه کې یې د هرو ممکنه لارو چارو څخه دریغ ونکړ او د مشکلاتو باوجود، او په خاص ډول اقتصادي مشکلاتو، امنیتي مشکلاتو سره یې بیا هم زموږ ملاتړ او لاس نیوی وکړ، تر څو د خپل ځان، کورنۍ، او ګران هیواد افغانستان د خدمت لپاره د خیر مصدر وګرځو.

او په ځانګړي ډول د انجینري پوهنځي د ټولو استادانو او په خاص ډول د اوبو زیرمو او چاپیریال ساتنې څانګې د استادانو څخه نړۍ مننه کوم زموږ په تعلیم، او تربیه کې نه ستړي کیدونکې هلې ځلې وکړي، تر څو د دې جوګه شو چې د هیواد په ابادۍ او پرمختګ کې رغنده رول ولوبوو.

لړلیک

لومړۍ څپرکۍ

- 1.1..... د پیل خبرې
- 1.2..... د هایدرو پاور تاریخچه
- 1.3..... د پروژې په اړه معلومات
- 1.4..... د نورستان ولایت په اړه معلومات

دوهم څپرکۍ

- 2.1..... د هایدروپاور په اړه عمومي معلومات
- 2.1.1..... د هایدروپاور صنف بندي
- 2.1.2..... د هایدروپاور ګټې او زیانونه
- 2.1.3..... د هایدروپاور اهمیت
- 2.2..... د مایکرو هایدرو پاور په اړه عمومي معلومات
- 2.2.1..... د مایکرو هایدروپاور صنف بندي
- 2.2.2..... د مایکرو هایدروپاور اساسي بخشونه

دریم څپرکۍ

اصلي موضوع د دریم څپرکي څخه شروع کېږي، چې د نورستان ولایت د کانتیوا هایدروپاور پروژې ډیزاین دی.

- 3.1..... د پروژې په اړه معلومات
- 3.2..... د نورستان ولایت پیژندنه
- 3.1..... د سپیچ تیوري (Seepage theory)
- 3.1.1..... Piping
- 3.1.2..... Direct Uplifting
- 3.1.3..... د بلیغ کریپ تیوري د سپیچ لپاره (Bligh Creep theory for seepage)
- 3.1.4..... Lane's Weighted creep theory for seepage
- 3.1.5..... Khosla theory and concept of flow nets
- 3.1.6..... Equipotential Lines

3.1.7.....	Critical exist gradient
3.2.....	اوبخوری (Weir)
3.2.1.....	د Vertical Drop Weir د ډيزاين پروسيجر د بليغ (Bligh) د تيوری په اساس
3.2.2.....	د بليغ تيوری په مطابق د نورستان ولايت د کانتیوا د برېښنا بند د اوبخوري ډيزاين
3.3.....	آبگیر (Intake)
3.3.1.....	د آبگیر د ډيزاين کړنلاره
3.3.2.....	د نورستان ولايت د کانتیوا د برېښنا بند د آبگیر (Intake) ډيزاين
3.4.....	کانال
3.4.1.....	د کانال مقطع د ډيزاين کړنلاره
3.4.2.....	د نورستان ولايت د کانتیوا برېښنا بند د کانال ډيزاين
3.4.3.....	په کانال کې ضايعات
3.5.....	استنادي ديولونه
3.5.1.....	د رنکين تيوري
3.5.2.....	د کولمب تيوري
3.5.3.....	د استنادي ديوالونو د طرحي او ډيزاين شرايط
3.5.4.....	د استنادي ديوالونو د ډيزاين کړنلاره
3.5.5.....	د استنادي ديوالونو تقريبي ډيزاين
3.5.6.....	د نورستان ولايت د کانتیوا برېښنا بند د استنادي ديوالونو ډيزاين
3.6.....	ترسبگه
3.6.1.....	د مينځني او تخليقي بيلا بيل ډولونه
3.6.2.....	Design Procedure of Settling Basin
3.6.3.....	د ترسبگه طول
3.6.4.....	د رسوبي ذرې لپاره شرايط
3.6.5.....	Parameters of settling basin
3.6.6.....	د ترسبگه د ډيزاين مراحل
3.6.7.....	د نورستان ولايت د کانتیوا د برېښنا بند د ترسبگه ډيزاين
3.6.8.....	د ترسبگه د پرچاوی محاسبات
3.6.9.....	د ترسبگه د مينځني لپاره د دروازي محاسبات

څلورم څپرکی

- 4.1..... فشاري ډنډ يا د اوبو زيرمه
- 4.1.1..... د فشاري ډنډ دندې
- 4.1.2..... د فشاري ډنډ د ډيزاين کړنلاره
- 4.1.3..... د نورستان ولايت د کانتياوا برېښنا بند د فشاري ډنډ د ډيزاين محاسبات
- 4.1.4..... د فشاري ډنډ لپاره د پرچاوي محاسبات
- 4.2..... فشاري نل (Penstock)
- 4.2.1..... د فشاري نل (Penstock) لپاره د موادو ټاکنه
- 4.2.2..... د فشاري نل (Penstock) د جوړېدو اصول
- 4.2.3..... د فشاري نل (Penstock) د ډيزاين کړنلاره
- 4.2.4..... د نورستان ولايت د کانتياوا برېښنا بند د فشاري نل (Penstock) د ډيزاين محاسبات
- 4.3..... د برېښنا توليد خونه (Power House)
- 4.3.1..... د برېښنا د توليد خونوني د جوړولو اصول
- 4.3.2..... د اوبو څرخ يا د اوبو توربين (Water Turbine)
- 4.3.3..... د توربين تاريخچه
- 4.3.4..... د توربين ډولونه
- 4.3.5..... د توربين ټاکنه
- 4.3.6..... د برېښنا د توليد ظرفيت
- 4.4..... خروجي کانال

پنځم څپرکی

- 5.1..... د پروژې پايله
- 5.2..... د پروژې اړونده وړاندیزونه

د شکلونو لړلیک

- د افغانستان په نقشه کې د نورستان ولایت موقعیت..... 1.1 شکل
- د هایدرو پاور پلانټ مختلف ساختمانونه 2.1 شکل
- Piping in the foundation of weir 3.1 شکل
- Uplift pressure of seeping water in dam 3.2 شکل
- په بند کې د بلیغ کریپ تیوري 3.3 شکل
- په بند کې د لینز تیوري 3.4 شکل
- Equipotential lines in weir 3.5 شکل
- Stream lines under weir 3.6 شکل
- د خوسلا تیوري په بند کې رامنځته کیدونکی Piping ښایی 3.7 شکل
- د اېگیر نماء 3.8 شکل
- د اړخ اېگیر 3.9 شکل
- د کانال او استنادي دیوالونو مقطع 3.10 شکل
- د استنادي دیوال نماء 3.11 شکل
- وزني استنادي دیوال 3.12 شکل
- کنسولي استنادي دیوال 3.13 شکل
- د ترسېگاه نماء 3.14 شکل
- د ترسېگاه ابعاد 3.15 شکل
- فشاري ډنډ 4.1 شکل
- کلک نیوونکی 4.2 شکل
- لنډ فشاري نل 4.3 شکل
- د کا ضریب لپاره مختلف شکلونه 4.4 شکل
- توربین 4.5 شکل
- د کراس فلو توربین د جوړښت اجزاوي 4.6 شکل
- کراس فلو توربین 4.7 شکل

د انځورونو لړلیک

3.1	د سربند مقابلې نمانځ
3.2	Bottom Intake
3.3	کانال
3.4	ترسېگاه
4.1	فشاري نل (Penstock)
4.2	Support Block
4.3	د هوا کش نل (Vent Pipe)
4.5	انقباضي جايښتونه
4.6	برېښنا توليد خونه (Power House)
4.4	خروجي کانال (Tailrace Canal)

د جدولونو لړلیک

جدول 3.1.....	Calculation of passing capacity through under sluice gate
جدول 3.2.....	Calculation of passing capacity through under sluice gate
جدول 3.3.....	Maning Roughness Coefficients
جدول 3.4.....	Vertical Velocities of Particles
جدول 4.1.....	Profile of Crest of Weir
جدول 4.2.....	Roughness Values for Pipes
جدول 4.3.....	Roughness Diagram
جدول 4.4.....	Physical Characteristic of Common Materials
جدول 4.5.....	Physical Characteristic of Common Materials
جدول 4.6.....	Turbines Application Chart

لومړۍ څپرکۍ

1.1 د پیل خبري

زموږ گران هېواد افغانستان یو غرنی هیواد دی. چې ځپاند سیندونه او درې لري، دا سیندونه د لوړو او هسکو غرونو څخه سرچینه اخلي چې بیا درو او نهرو ته رابھیږي. څنگه چې دا سیندونه د هسکو او لوړو غرونو څخه سرچینه اخلي د برېښنا د تولید لپاره ډیر یو قوي اوبه ایز ځواک شمیرل کېږي.

د سیندونو له دې پتانسیل نه د ابوایزو برېښنا د تولید لپاره کار اخیستل کېږي چې د همدا سیندونو په لا رو کې زخیږیره ایز بندونه جوړیږي، ترڅو چې یو سرکوب (Head) جوړ شي. دا ډنډونه یا سربندونه د دوه سطحو په توپیر سره حرکي ځواک (انرژي) یا میخانیکي د ابوایز تولیدي برېښنا یعنی برق مینځ ته راوړي.

د اوبو کوچنۍ برېښنا (MHP) سیستم د برېښنا تولید او عرضه ده، چې موخه یې د کلیو، ټولنو، استوګنو او نور ته برېښنا چمتو کول دي، چې بېلابېلو مواردو کې ترې نه ګټه اخیستل کېږي. لکه:

- د تجهیزاتو (پکه، راډیو ، کمپیوټر او نور، کورونو او عامه ودانیو لکه ښونځیو او کلنیکونو لپاره برېښنا).
- د سیمیزو خدمتونو او لاسي صنایعو لپاره برېښنا.
- برېښنايي او میکانیکي قدرت د کر هنیز صنعت د لا پرمختګ لپاره .
- د عامه ځایونو او عمومي ډله ایزو مراسمو لپاره د برېښنا استعمال.

هغه کورونو لپاره چې عمومي شبکې سره تړاو نلري ، کیدای شي د (MHP) په جوړولو سره د هغوی ستونزې د برېښنا د نه درلودلو له کبله حل شي.

د (MHP) د جوړولو بیه کیدای شي لوړه وي، خو د کورونو وښلول عمومي شبکې سره لا هم گران تمامیږي. ځکه چې د سختو اراضیو له کبله لیرو پرتو سیمو ته په نیږدې راتلونکو کلونو کې د انرژي رسول آسان کار نه دی، سربیره پردې چې په ډېرو سیمو کې د اوبو پوټنشل شتون لري، نو کولای شو د هغه نه د برېښنا په تولید کې ګټه واخلو.

د (MHP) ساده ټکنالوژي، د سیمې یا د کلي روزل شوي عملیاتي کارکونکو لخوا د پروژې حفظ او مراقبت دا سیستم په کلیوالي شرایطو کې د برېښنا رسولو لپاره ښه مناسب کار دی.

د (MHP) له ډیرو نورو ګټو څخه لږ شمیر دادي :

- سیمو ته د لمړنیو روښنايي آسانتیاوو برابرول.
- د اقتصادي فرصتونو رامینځته کول .د کلیوالو لپاره د کارموندنې فرصت زیاتوي.
- د وارداتي سوځونکو توکو کمول.
- پاک چاپیریال.
- په روغتیا او تعلیم باندې مثبت اغیزه.

1.2 د مایکرو هایدرو پاور تاریخچه:

هایدروپاور نوې کېدونکې، نه ککړونکې او په چاپیریالي لحاظ د انرژۍ بې خطرې سرچینه ده. هایدروپاور په ساده مفهوم ولاړ دی. رواني اوبه د توربین د تاویدو سبس کېږي. توربین جنراتور په جرکت راوړي او په دې سره برېښنا لاسته راځي. په دې سیستم کې کیدای شي ډیر نور عناصر هم شامل وي، خو پیلامه یې د روانو اوبو د انرژۍ څخه کېږي. د انرژۍ په توګه د هغو اوبو استعمال چې د یوې ارتفاع څخه بهیري د ډیر وخت څخه رواج دی. ښایي د نوې کېدونکې انرژۍ دا تخنیک چې د میخانیکي انرژۍ تبدیلول او د برېښنا تولید پکې شاملیږي انسانانو ته معلومه تر ټولو پخوانۍ لاره وي. په پخوا وختونو کې د اوبو د څرخ څخه زیاته ګټه اخیستل کېده. خو د ۱۹ میلادي پېړۍ په لومړیو کې د اوبو توربین په رامنځته کېدو سره د هایدرو پاور څخه استفاده دود شوه.

په ۲۰ میلادي پېړۍ کې کوچني هایدرو پاورونه د برېښنا د تولید یواځینۍ لاره ګڼل کېده. د اوبو برېښنا لومړی ځل په تجارتي توګه په ۱۸۸۲ م کال کې ویسکنسن ښار د فاکس د سیند د پاسه د اوبو د څرخ په واسطه استعمال شوه، چې د ورقو جوړولو دوه کارخونو او یو کور ته یې برېښنا برابروله. ددې کار څخه دوه هفتي وروسته په مینیسوپولس کې یو برېښنا کوټ د تجارتي استفادې لپاره وړاندې شو. په هندوستان کې هم د هایدروپاور تاریخ شاه او خوا یو پېړۍ ته رسیږي، چې پیل یې د کوچنیو هایدروپاورونو په جوړولو شوی دی. په دې هیواد کې د هایدروپاور د پرمختګ په لړ کې د هایدروپاور د پرمختګ په لړ کې لومړنی برېښنا کوټ په کال ۱۸۷۹ م کې په ډارلینګ کې تاسیس شو، چې د ۱۳۰ کیلو واټو درلودونکې وو. همدارنګه په ۱۹۲۴ م کال کې په سویټزرلینډ کې ۷۰۰۰ کوچني هایدروپاورونه استعمالیده. نن ورځ کوچني هایدروپاورونه په اروپا او په ټوله نړۍ کې د نوې کېدونکې انرژۍ تر ټولو ښه سرچینه ګڼل کېږي. د ټکنالوژۍ په پرمختګ او ډیرې برېښنا ته د ضرورت په اساس د اوبو او حرارتي برېښنا د تولید د لویو مرکزونو یا سټیشنونو جوړولو خوا ته پاملرنه زیاته شوه. سره له دې په تیرو دوو لسیزو کې د کوچني هایدروپاورونو پرمختګ ته یو ځل بیا پاملرنه زیاته شوې ده. دا ځکه چې کوچني هایدروپاور چاپیریال ته کم زیان رسوي او همدارنګه کولای شي په لیرې پرتو سیمو کې برېښنا په اسانۍ سره تولید کړي. کوچني هایدروپاورونه هم په اقتصادي توګه د ژوند او ودې وړ دي او هم یې د انکشاف موده کمه ده. هغه لوی محدودیتونه چې په لویو هایدروپاورونو کې موجود وي معمولاً په کوچنیو هایدروپاورونو کې تنه تر سترګو کېږي. کوچنیو هایدروپاورونو ته بیا ځل علاقه په چین کې پیل شوه چې اوس د ۸۵۰۰۰ څخه زیات کوچني د برېښنا کوټونه لري.

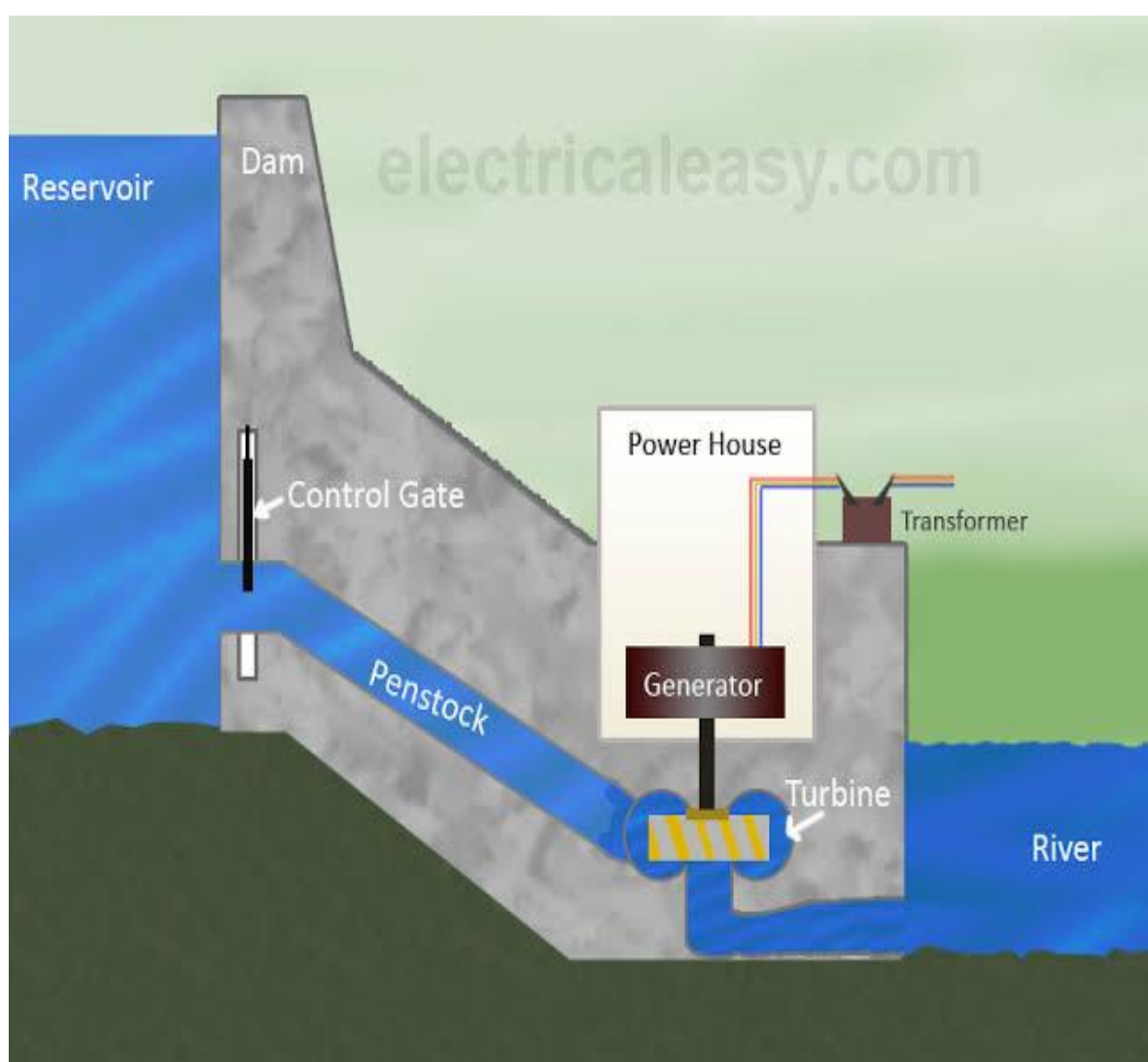
هایدروپاورونه په ۲۱ پېړۍ کې هم په نړۍ کې د بریښنا په برابرولو کې مهم رول لوبولی. نسبت فوسيلي سونګ موادو ته تخنیکي، اقتصادي او چاپیریالي غوروالي درلودلو سره سره بیا هم د هایدروپاور په انکشاف کې ځینې چیلینګونه موجود دي. د دې پېړۍ په پیل کې هایدروپاور په نړۍ کې د ټولې مصرفوونکې برېښنا (Twh/year ۱۲۹۰۰۰) څخه تقریباً ۲۰٪ (Twh/year ۲۶۰۰) برابرول.

د یوې مطالعې پر اساس چې په ۱۷۵ هیوادونو کې ترسره شوې ده، د ۱۵۰ څخه زیات هیوادونه هایدروپاورونه د برېښنا د تولید په توګه استعمالوي، چې په دې کې ۶۵ هیوادونو داسې دي چې ۵۰٪ څخه زیاته برېښنا د هایدروپاور پواسطه تولیدوي. ۲۴ نورو هیوادونو کې ۹۰٪ څخه زیاته او په ۱۰ هیوادونو کې ۱۰٪ برېښنا د هایدروپاور پواسطه تولیدوي.

دوهم څپرکی

2.1 هایدرو پاور (Hydropower)

هایدرو په معنا د اوبو او پاور په معنا د انرژۍ دي، چې د اوبو پوتانشیلي انرژي د توربین په ذریعه په دوراني انرژي تبدیلېږي، چې نوموړي دوراني انرژي د جنراتور په ذریعه په برقي انرژي تبدیلېږي. او بیا دغه برقي انرژي د مختلفو موخو لپاره استفاده کېږي، لکه: د کورونو د روښانه کولو، گرمولو او سړولو په خاطر، په صنعتي فابریکو کې د تولید په خاطر، د تجارتي موخو په خاطر، د ترانسپورت د چلولو په خاطر، او همدارنګه د دولتي او عام المنفعه ودانیو د روښانه کولو او گرمولو په خاطر استفاده کېږي.



2.1 شکل: د هایدروپاور پلانټ مختلف ساختمانونه

2.1.1 د هایدرو پاور صنف بندي (Classification of Hydropower Plants):

According to capacity:

1. Large
2. Medium
3. Small
4. Mini
5. Micro
6. Pico

According to facility types:

1. Run of River
2. Reservoirs
3. In Stream
4. Pump Storage

According to head:

1. High
2. Medium
3. Low

According to purpose:

1. Single purpose
2. Multi-purpose

According to hydrological relation:

1. Single
2. Cascade

According to transmission system:

1. Isolated
2. Connected to grid

2.1.2 د هایدرو پاور ګټي (Advantages of Hydropower):

- اوبه یو اقتصادي منبع ده.
- د اوبو څخه لاسته راغلي انرژي، پاکه او نوی کیدونکي انرژي ده.
- داسې مواد نه تولیدوي، چې اتموسفیر ته انتقال شي، او او چاپیریال ککړ کړي لکه ايره، گازونه او گردونه.
- د حرارتي او اتمي انرژي په نسبت یی عمر زیات دي.
- د ساتنې او څارنې مصارف یی کم دي.

- کمی څارني او مراقبت ته ضرورت لري. لکه په USA کې د (Hoover) بند چې 90 کاله وړاندې جوړ شوي او یو ځل ترمیم شوي دي.
- د گټې اخیستنې موده یی ډیره ده. لکه په USA کې د (Hoover) بند چې په کال (1937)م کې جوړ شوي، چې اوس هم گریټرنیویډا، آرزونا، او کلفورنیا تر څنګ، دری نورو لویو مصرف کونکو ولایاتو ته برېښنا برابروي.
- تیل او یا نور کوم مواد چې انرژي تولیدوي پدې کې نه استفاده کېږي.
- په محیط باندې کومي اغیزې نلري او که لري یی ډیرې کمې دي.
- او د انرژي تر څنګ د سیلاب د کنټرول او اوبو لگولو کې هم ترې استفاده ترسره کېږي.
- د ټولنې او صنعت د پرمختګ لامل ګرځي.
- د طبیعي اوبو د جریان څخه پکې استفاده کېږي.
- د بیا نه ژوندي کیدونکي (Non Renewable) انرژي په څیر چاپیریال نه ککړوي.
- همدارنګه د نورو انرژيو په څیر د کاربن ډای اکساید دود، هستوي چټلي، او نور مضره مواد نه تولیدوي چې چاپیریال ته زیان ورسوي.

2.1.2.1: ډاډرو پاور زیانونه (Disadvantages of Hydropower):

هر هغه فعالیت چې په چاپیریال کې تر سره کیږي، گټې او تاوانونه له ځانه سره لري. نو هر هغه فعالیت چې گټې یې له زیانونو څخه زیاتې وي، ښه عمل ګڼل کیږي. لکه څرنګه چې مو مخکې د هایدرو پاور په گټو بحث وکړ، نو غواړو چې په زیانونو یی هم رڼا واچوو. خو په ټوله کې د هایدرو پاور گټې د زیانونو په نسبت زیاتې دي، نو ځکه د نور ډوله انرژيو په نسبت د اوبو څخه لاسته راغلي انرژي ته ترجیح او اهمیت ورکول کیږي.

- د اوبو د برېښنا تر ټولو لوی تاوان یی دادی چې په لومړی ځل کې پری ډیر لګښت راځي.
- مسلکي شخص ته ضرورت لری چې د برېښنا بند جوړولو لپاره مناسب ځای انتخاب کړی.
- د اوبو برېښنا د ذخیرې جوړولو کې غټ تاوان دادي چې د محلی حیواناتو ژوند په خطر کې اچوی. کله چې د اوبو بند جوړ شی نو شاوخوا ټولی منظرې له منځه وړی په خاصه توګه د بند د جوړیدو ساحه کی، ځکه چې په ټوله کې یو نوی د اوبو ډنډ جوړیږي.
- څرنګه چې په MHP پروژو کې (Reservoir) یا د اوبو ډنډ نه جوړیږي، نو د برق تولید د سیند د دایمي جریان پوری مستقیما اړیکه لري، چې په زیاتره ساحو کې د سیند جریان موسمی بدلون کوی نو ځکه په هر ځای کې دغسی پروژې نشو تطبیق کولای.

2.1.3 د هایدرو پاور اهمیت (The Significance of Hydro Power):

په دې موضوع باندې څیړنه کوو چې د اوبو څخه لاسته راغلي انرژي د طبیعت او انسانانو لپاره څومره اهمه ده. تر کومه چې مونږ پوهیږو خلک د طبیعي نړۍ یوه برخه ده او هر هغه مواد چې مونږ ترې په ودانیو، صنعت، غذاګانو او نورو څخه گټه اخلو د طبیعي منابعو څخه لاسته راځي. زموږ شاوخوا چې څومره څیزونه دي د یو تعداد شیانو څخه جوړ شوي دي، چې دا ټول د محیط د جوړښت نمایندګي کوي، چې له هغوی د جملې څخه سهولتونه چې انسانانو د خپل هوسا ژوند لپاره تهیه کړي او یا هم د ځان ساتنې خطرات ترې استفاده کوي.

څومره چې زموږ محیط پرمختګ کوی په هماغه اندازه مونږ پر هغه شیانو چې د محیط څخه یی لاسته راوړو نور هم باوري کیږو.

د تقاضا د حاصلولو لپاره محیط اصلاح او پرمختګ ته ضرورت لری، چې بیا ددغه شان اصلاح

او پرمختګ لپاره مونږ هغه برېښنا ته چې د طبیعي منابعو څخه لاسته راځي ضرورت لرو. ددغه منابعو د برابرولو لپاره د تیلو څاه ګانو کیندل ، د طبیعي ګاز ذخیرې ، کانونه ، د ډبرو سکاره او یورانیمو ته ضرورت پېښیږي.

اوبو څخه د ګټې اخیستنې لپاره بیا ذخیروی بندونو ته ضرورت لیدل کیږي ځینی د انسانانو فعالیتونو د ځینو نورو په نسبت تل پاتې تاثیر لرونکي دي . د ځمکې لاندې منابعو ویستل پر ځمکه تل پاتې تاثیرات پرېږدي، چې شاید د تیلو څاه ګانو کیندل د منطقو ښکاره را کمه او یا یې لمنځه وړي . د برېښنا د بندونو شاته د اوبو ذخیرې شاید ټولې درې ونیسي . د برېښنا د منابعو استعمال په ځمکه ، اوبو او هوا باندې مختلف تاثیرات لري . خلک پاکو اوبو هوا او هوسا لرونکي محیط غوښتنه کوي. همدارنګه دوی د کورونو د ګرمولو او روښانه کولو ترڅنګ د ماشینونو د چلولو لپاره برېښنا ته ضرورت لري.

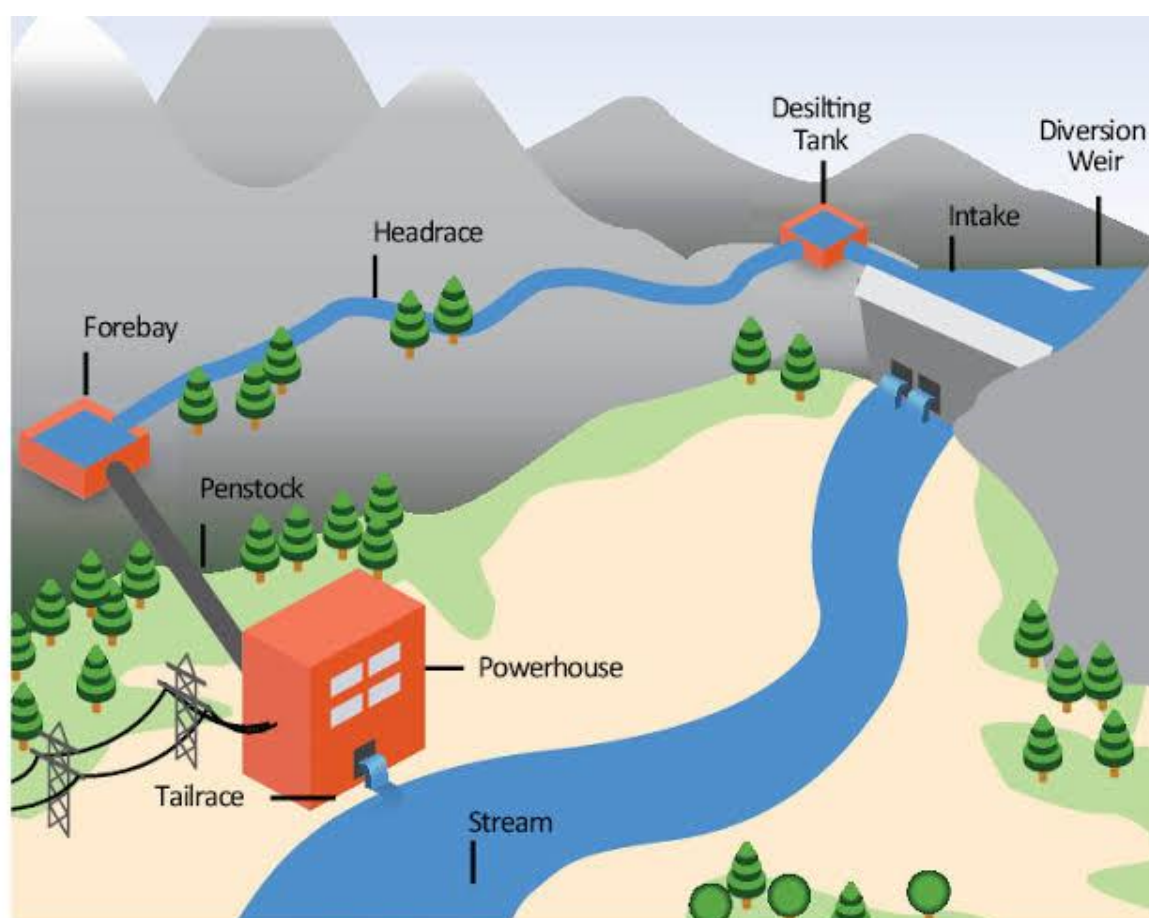
نو ددوي د حل لاره په څه وي ؟

اصلاً دوه د حل لارې لری چې دواړه یی سختې لارې دي:

- یو د حل لاره یی د برېښنا د ډیریدو د تقاضا کمول دی لکه څنګه مخکي ذکر شو دا بیا هغه څه دی چې امکان یی کم لیدل کیږي.
 - بله د حل لاره یی داده چې برېښنا باید محیطی شکل په نورو طریقو سره لکه (لمریزه ، بادی) انرژي برابره شي.
- د برېښنا ذخیره کول د برېښنا د ډیریدو سبب کیږي، خو زمونږ نفوس مخ پر ډیریدو دی چې امکان یی کم لیدل کیږي.
- په بله اصطلاح که مونږ د برېښنا په ذخیره کولو کې ډیر هم محتاطه شو بیا هم زمونږ تقاضاوې مخ په ډیریدو دي .
- زمونږ د ډیریدو مخه نیونکي دي، معنی یی دا چې د دنفوس د ډیریدو مخه نه نیول کیږي.
- خو بیا هم غوره لاره یی سالم او دقیق پلان جوړول دي، چې څنګه کولی شو چې نوی، پاکه او بیا لاسته راټلونکي (Renewable) انرژي رامنځته کړو، ددې لپاره په لمړي سرکې ټولې لارې وڅیړل شي . د اوبو
- برېښنا زمونږ لپاره یو بل ښه انتخاب دی، ځکه چې اوبه بیا لاسته راټلونکي (Renewable) انرژيو د منابعو څخه ده چې هوا نه چټلوي، په کمه اندازه ناکامي لري ، ارزانه تماميږي او باوري انرژي ده.

2.2 د مایکرو هایدرو پاور په اړه عمومي معلومات:

مایکرو هایدرو پاور اسټیشنونه په کلیو او هغه ځایونو کې جوړیږي، چې وګړي یې د برېښنا د نه درلودلو سره لاس او ګریوان دي. د مایکرو هایدرو پاورو اسټیشنونو ډیزاین، د سیندونو او ویالو د اړین مقدار د اوبو د شیب (میلان) سره تړاو لري. اړین مقدار اوبه د سیندونو او ویالو څخه د مخصوصو کانالونو پواسطه لیرېدول کیږي. چې بیا اوبه د یو مشخص واټن څخه وروسته د اوبو زیرمې (Forebay) کې ټول او یو مشخص جیګوالی ځانته غوره کوي. له دې ځایه اوبه د فشاري نل (Penstock) په مرسته پاور حوض ته ننوځي او د توربین چرخش رامنځته کوي، او بلاخره د خروجي کانال له لارې بیرته سیند ته ځي. بعضي وختونو کې د زیرمې (Forebay) څخه مخکې یو ترسېګاه (Settling basin) هم جوړیږي، چې تر څو میده او لامبوو هونکي مواد هلته نښت وکړي. د مایکرو هایدرو پاور (MHP) په جوړولو کې د برېښنا د انرژۍ ټول وسایل شتون لري، چې د دې پر بنسټ دا ځانته ځانګړي پړاوونه لري. په پاور حوض کې هایدرو جنراتورونه شتون لري، چې په مستقیم ډول د اوبو انرژي د برېښنا انرژۍ ته بدلولي.



2.2 شکل: د اوبو د کوچنۍ برېښنا بند مختلف ساختمانونه

2.2.1 د مایکرو هایدرو پاور صنف بندي:

د هایدرو پاور پروژې عموماً په دوه برخو ویشل کېږي، لویې او وړې. چې په مختلفو هیوادونو کې د مایکرو هایدرو پاور د تولید حدود فرق کوي چې اکثره یې د 5 څخه تر 50 میګا واټو پورې ظرفیت لري. په ځینو نورو هیوادونو کې د مایکرو هایدرو پاور د تعریف لپاره کوم د نظر توافق نشته. په انګلستان کې 20 MW د کوچني هایدرو پاور پورتنی حد ټاکل شوی دي. په ایټالیا کې بیا

دا حد تر 3 MW پوري دي. په سوېډن کې 1,5 MW، او په فرانسه کې دا حد بيا 12 MW ټاکل شوي دي. په ځينو نورو هيوادونو کې لکه پرتګال، هسپانيا، آيرلينډ، يونان او بلجيم د کوچني هايډرو پاور حد تر 10 MW ټاکلی دي. که څه هم مختلف هيوادونه د اوبو بريښناکوټونو لپاره د صنف بندي مختلف قوانين لري، خو په عمومي توګه د اوبو بريښنا کوټونه په لاندې ډول صنف بندي کېږي.

د هايډرو پاور ډول	د هايډرو پاور ظرفيت
Large Hydropower	(100 MW) ميگا واټه څخه د زيات توليد ظرفيت لري.
Medium Hydropower	(15 MW—100 MW) پوري د توليد ظرفيت لري.
Small Hydropower	(1 MW—15 MW) پوري د توليد ظرفيت لري.
Mini Hydropower	(100 KW—1 MW) پوري د توليد ظرفيت لري.
Micro Hydropower	(5 KW—100 KW) پوري د توليد ظرفيت لري.
Pico Hydropower	(100 W—5 KW) پوري د توليد ظرفيت لري.

جدول: د مايکرو هايډروپاورونو ظرفيت

2.2.2 د مايکرو هايډرو پاور اساسي برخي (Main Parts of Hydro Power):

مايکرو هايډرو پاور په عام ډول سره له دريو برخو څخه جوړ شوي دي. چې په لاندې ډول دي.

1. سيول برخه (Civil Part)
2. ميخانيکي برخه (Mechanical Part)
3. برق برخه (Electrical part)

2.2.2.1 سيول برخه (Civil Part)

په مايکرو هايډرو پاور کې د سيول برخي اساسي اجزاي عبارت دي له:

- سربند او د انټيک ساختمان (Weir And Intake Structure)
- د اوبو د انتقالولو کانال (Head Race Canal)
- رسوبي موادو نشست ټانک يا ترسبګاه (Settling Basin)
- فشاري حوض يا فوربي (Forebay)
- پنسټاک (Penstock)
- د برق د توليد خونه (Power House)
- خروجي کانال (Tail Race Canal)

2.2.2.2 د هایدروپاور میخانیکي برخې (Mechanical Part of) :(Hydropower)

2.2.2.2.1 جالی او د تخلیه دروازي (Trashrack & Sluice Gates):

جالی په ساختماني برخه کې ځای پر ځای کيږي تر څو د جامدو توکو لکه لرګي، جغل، او لاهو شوو پانیو، پلاستیک او نورو کثافات چې د جریان سره توربین ته ځی مخنیوی وکړي. عموماً دغه جالی ګانې په اښکېر او په فشاري حوض (فوربي) کې ځای پر ځای کيږي. جالی یا ترش رک په اښکېر کې د (Coarse Trashrack) یا لویه جالی په نامه یادېږي، ځکه چې د سیخونو یا میلو واټن یه یو بل څخه پراخ وي. ددې جالی کار ددې چې د غټو ډبرو، د ونو او بوټو د څانګو او نورو لاهو شوو توکو مخنیوی وکړي تر څو کانل ته داخل نشي. د جالی ګانو میلی یا سیخونه مستطیلي، مربعه یې او دایروي بڼې لري. په زیرمه یا فوربي کې د جالی میلی نازکې او نری دي تر څو پنستاک ته د لاهو شویو پانو او چغلو د ننوتلو مخنیوی وکړي. د کثافاتو د پاکولو د اسانتیاوو لپاره باید جالی ګانې عمودي نصب شي.

2.2.2.2.2 دروازي (Doors):

په مایکرو هایدرو پاور کې دروازي هغه ساختمانونه دي، چې د اوبو د کنټرولولو او او بندولو په موخه کارول کېږي.

2.2.2.2.3 د پاکولو او مینځلو نل (Flash Pipe):

دا نل په فشاري حوض کې جوړېږي تر څو شګي او خاوري له فوربي څخه بهر کړي.

2.2.2.2.4 فشاري نل یا پنستاک (Penstock):

د فشاري نل وظیفه داده چې تر څو اوبه د فوربي څخه پاور حوض ته انتقال کړي. دا نلونه کیدای شي له اوسپنې، پلاستیک، اسبیت، او یا له لرګیو څخه جوړ شي.

2.2.2.2.5 د نل یا پایپ مواد (Pipe Material):

په افغانستان کې په عام ډول د پنستاک نل لپاره اهنه فولاد ((Mild Steel(MS)) او اوسپنې څخه کار اخیستل کېږي. ځینې وختونه د تیت ډیزاین فلو سره د وړو طحو لپاره، له پولتیلین (Polythene Pipe<HDPE>) د لوړ فشار نلونو څخه هم کار اخیستل کیدای شي. ځینې وختونه، (HDPE) او (MS) ترکیبي پېپونه چې اقتصادي تماميږي هم کارول کېږي. که چېرې د (HDPE) نل موادو نه کار اخیستل کېږي، نو دا باید په ځمکه کې خښ کړای شي، ځکه دا د تودوخي د توپيرونو په مقابل کې مقاومت لري.

پنستاک په دری ډوله جوړ او ډیزاین کېږي.

1. (Short Penstock) لنډ پنستاک: دلته پنستاک ډیر لنډ څو کانال ډیر اوږد دی.
2. (Long Penstock) اوږد پنستاک: دا ډول پنستاک د جغرافیایي ستونزو له امله، چیرې چې د کانال جوړولو امکان نه وي، نو د اوږد پنستاک جوړول اړین دي.
3. (Mid Length Penstock) منځنۍ یا متوسط پنستاک: د منځنۍ یا متوسط پنستاک بڼه کیدای شي تر لنډ پنستاک لوړه اوسې، خو په لوړ شیب کانال کې د متوسط پنستاک نه ګټه اخیستل ارزان تماميږي. ځکه چې د داسې کانال د استحکام لګښت ډیر زیات دی.

2.2.2.2.6 (Vent Pipe) د هوا کش نل:

که چیرې د پنسټاک نل کې هوا ننوځي نو د هواکش نل په مرسته دا هوا بهر ویستل کېږي. تر څو پنسټاک کې د هوا خلا منځ ته را نشي.

2.2.2.2.7 (Expansion Joint) انقباضی جاینټ:

دا جاینټونه د پنسټاک نل د انقباض او انبساط نه چې د حرارت د تغیراتو له امله مینځ ته راځي ساتي.

2.2.2.2.8 (Adaptor) اډپټر:

اډپټر د وال نه مخکې ځای پر ځای کېږي، تر څو دایروي بڼه مربعه یی بڼی ته واوړي.

2.2.2.2.9 (Valve) وال:

دا وال توربین نه مخکې پاور حوض کې جوړیږي تر څو د اوبو جریان توربین ته د پنسټاک له لارې په اضطراري حالت کې کنټرول کړي او یا هم د اوبو جریان بلکل قید کړي. وال باید د فشار په مقابل کې مقاومت ولري. په (MHP) کې له بټرفلای (Butterfly) او گیټ (Gate Valve) والونو څخه استفاده کېږي.

2.2.2.2.10 (Pulley) څرخه یا پولی:

څرخه یا پولی د توربین او جنراتور په شافت کې کار کوي.

2.2.2.2.11 (Belts) تسمې:

تسمه د توربین پولی د جنراتور پولی سره نښلوي. تسمه د اصطکاک په مرسته کار کوي. کله چې څرخونکي په کار پیل کوي، تسمه اصطکاک اخلي او څرخونکي خواته کش کېږي، او د تسمې د حرکت سره پولی په حرکت راځي. د تسمې او پولی تر منځ نښلیدل او چسپش د تسمې د تنش، د تسمې د اصکاک ظرفیت پورې اړه لري.

تسمې په دوه ډوله دي:

1. Flat Belts

2. Vee Belts

2.2.2.3 د برق برخه (Electrical Part):

په هایډرو پاور کې د برق اساسي اجزاي عبارت دي له:

- جنراتور (Generator)
- گورنر او لوډ کنټرولر (Governor And Load Controller)
- بایلر (Boiler)
- ستنې یا پایي (Poles)
- انسلیټرونه (Insulators)
- مزي یا لینونه (Conductors Or Lines)
- اړت سیستم (Earthling System)
- لایتینګ ارسټر (Lightening Arrester)

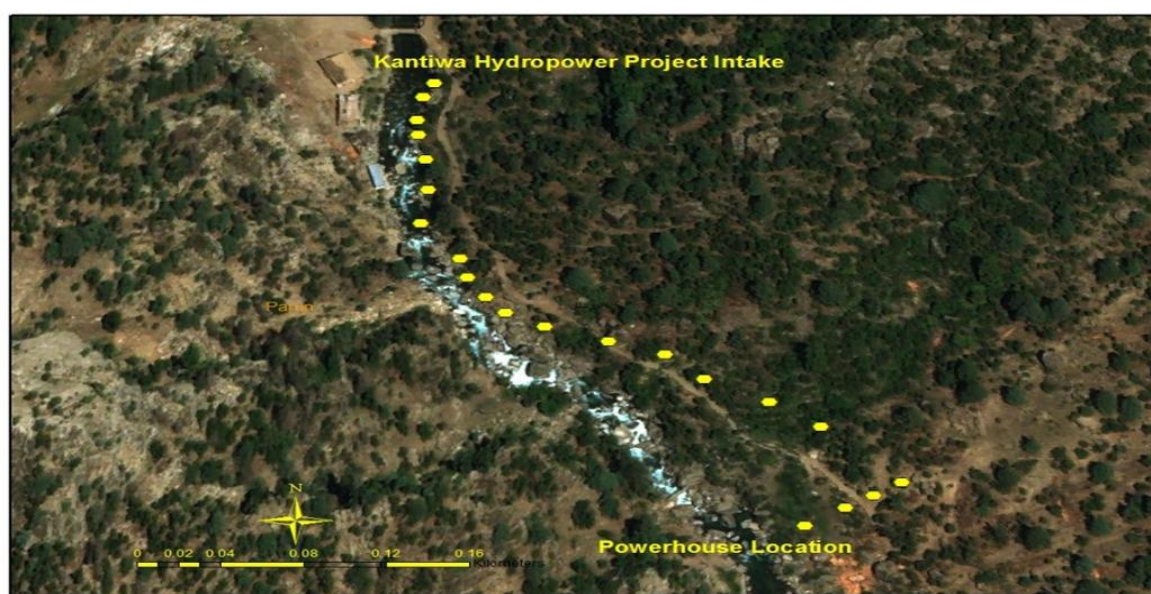
- فیوزبکس (Fuse Box)
- ترانسفارمر (Transformer)
- ویرینگ (Wiring)
- سویچ گیر (Switchgear)

pictur

دریم فصل

3.1 د پروژې په اړه معلومات:

د گانتیوا د اوبو د برېښنا د بند پروژه د نورستان ولایت له مرکز څخه په 40 کیلو مترۍ کې موقعیت لري. د پروژې په ساحه د نورستان ولایت مربوط 6 کلی شتون لري، چې ټول ټال 2200 کورنۍ لري. یاده شوي سیمه یوه کرنیزه سیمه ده، غرونه یې بې میوه لرونکي ونې لري، چې ځایي خلک یې په ژمي کې د خپلو کورونو د گرمولو لپاره له لرگیو څخه کار اخلي، چې د ځنگلونو د لمنځه تللو باعث کېږي. د دې پروژې په جوړیدو سره به د ځنگلونو د پرې کولو مخه ونیول شي، د سیمې اوسیدونکو ته به د کار زمینه برابره شي او د دوی ژوند به ښه شي.



1.1 انځور: د کانتیوا د اوبو برېښنا د پلي کیدو ساحه

3.1.1 په نورستان ولایت کې د کانتیوا درې د اوبو برېښنا د پروژې لپاره د هایدرولیکي ودانیو اړتیا:

1. سر بند او انتیک (Head Works Structures)
2. (500m) Head Race Canal
3. ترسبگه (Settling Basin)
4. فشاري ډنډ (Forebay)
5. فشاري نل (Penstock Pipes)
6. د برېښنا تولید خونه (Power House)
7. خروجي کانال (Tail Race Canal)
8. د جریان مقدار
9. غیر خالص هید

3.2 د نورستان ولايت پيژندنه:

نورستان د هيواد په شمال ختيځ کې يو غرنی او ليري پروت ولايت دی، چې ډيره برخه يې غرونو پوځلي ده. دا غرونه په طبيعي ځنگلونو پوښل شوي دي، چې دې ځنگلونو دې ولايت ته لا ښکلا وربښلي ده.

د نورستان ولايت جنوب ته کونړ او لغمان ولايتونه، شمال ته يې بدخشان ولايت، لويديځ ته يې پنجشير او ختيځ ته يې د چترال سيمه موقيعت لري.



1.2 شکل : د افغانستان په نقشه کې د نورستان ولايت موقيعت

نورستان ولايت د ختيځ طول البلد له 49 درجو او 50 دقيقو څخه پيل او د لويديځ طول البلد 71 درجو 55 دقيقو او 11 ثانيو پوري رسيږي. د نورستان ولايت ټول مساحت 9225 كيلو متره مربع دی، او څه باندې 167000 نفوس لري. د نورستان ولايت خلک په نورستاني ژبه خبري کوي. او څو فيصده پښتانه پکې هم اوسيږي. د نورستان ولايت خلکو دوهمه ژبه پښتو ده.

نورستان ولايت پخوا په کافرستان يادیده. د دې ولايت خلکو په ډيره ميرانه د خپل دين او کلتور څخه دفاع کوله او هيچا دا جرأت نشو کولای چې پدې خاوره حمله وکړي او تر تسلط لاندې يې راولي. خو بلاخره امير عبدالرحمن خان په کال (1896) م کې وتوانیده چې ياد ولايت په بشپړ ډول تر تسلط لاندې راولي. تر دې مخکې هېڅ دولت پدې ولايت حاکم نه وو.

ياد ولايت په 7 اداري واحدونو ویشل شوی، چې عبارت دي له:

1. پارون د ياد ولايت مرکز
2. وايگل ولسوالي
3. دواب ولسوالي
4. واما ولسوالي
5. منډول ولسوالي
6. برگمتال ولسوالي
7. کامدیش ولسوالي

3.3 د سپیچ تیوري (Theory of Seepage):

د هایدرولیکي ساختمانونو فیل کیدل په نفوذ پزیره تهدابونو کې رامنځته کېږي.

هایدرولیکي ساختمانونه لکه: بندونه (Dams)، مغرقي بندونه (Weirs & Barrages)، ارتفاعي فشار تنظیموونکي (Head Regulators)، رابري کرنې (Head Drainage) او وغیره کیدای شي په قابل نفوذ او یا غیر قابل نفوذ تهداب باندې جوړ کړل شي.

کله چې دغه ساختمانونه (Hydraulic Structures) په قابل نفوذ خاوره باندې جوړ کړل شي، نو بیا اوبه د ساختمان (Up-Stream) څخه (Down-Stream) ته د ساختمان لاندې نفوذ (Seepage) پیدا کوي. نو عموماً هایدرولیکي ساختمانونه د آلوویل (Alluvial) ډوله خاوره باندې جوړېږي، کوم چې د ښه جذب (Seepage) درلودونکي ده.

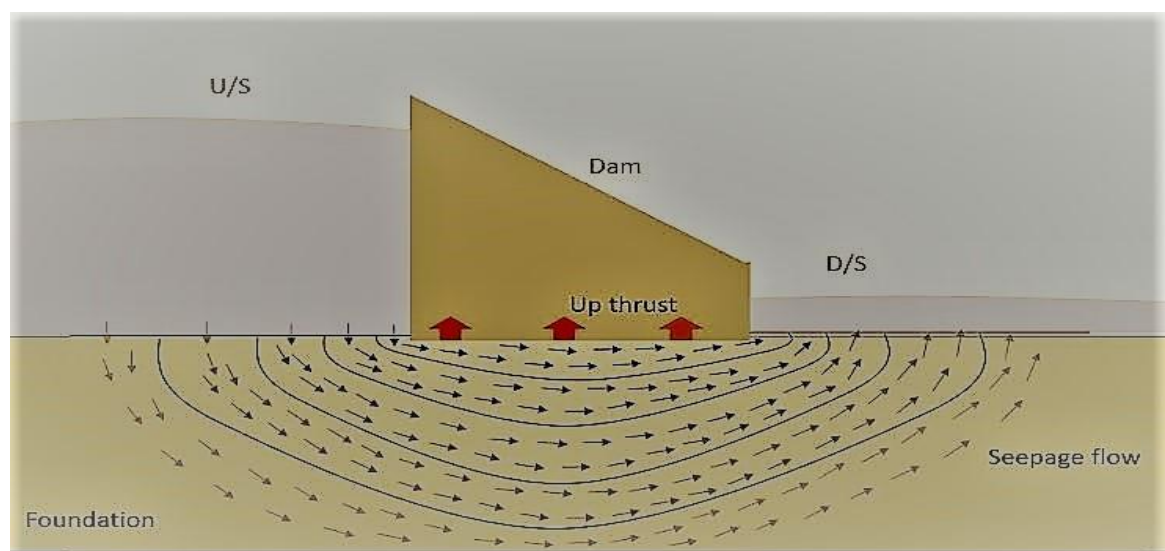
څرنګه چې اوبه د هایدرولیکي ساختمان لاندې نفوذ کوي، چې دا حالت د ساختمان پایداری په خطر کې اچوي، او د ساختمان د ویجاړیدنې سبب ګرځي. او دا ویجاړیدنه په دوه ډوله صورت نیسي:

1. Piping
2. Direct Uplifting

Seepage: د اوبو د انتقال یوه پروسه ده، چې په خاوره کې صورت نیسي.
Permeability: دا د خاوري یو خاصیت دي.

3.3.1 Piping or Undermining

هر کله چې اوبه د ساختمان په Up-Stream کې جذب شي نو، په Down-Stream یا د ساختمان په خروجي برخه کې اوبه په یو قوت سره راوځي، چې په دغه حالت کې د Seepage اوبه د خاوري ذرات د ځان سره انتقالوي. چې دغه حالت د ساختمان په تهداب کې (Piping) منځته راوړي.

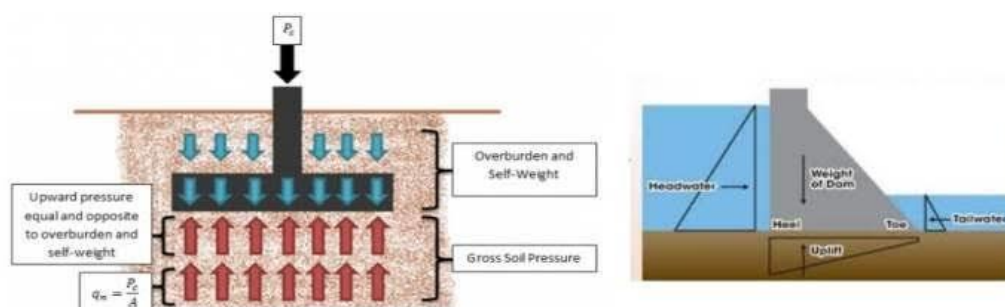


3.1 شکل: Piping in the Foundation of Weir

3.3.2 Direct Uplifting

کومي اوبه چې د (Up-stream) څخه (Down-stream) ته د Seepage په ډول د تهداب څخه تیريږي، چې دغه د Seepage اوبه د بند په لاندینۍ طبقه باندې، د بنکته خوا یو فشار واریږي. چې دغه فشار ته (Up-lifting Pressure) وايي.

پورتني مفاهيم د لمړۍ ځل لپاره د Bligh له خوا، د خانکۍ په weir چې په هند کې موقعيت لري، د تخریب نه وروسته، د تجربو په اساس نوموړی مفاهيم متخته راوړی دی. کوم weir چې د تجربو په اساس جوړ شوی چې داسې relational theory په نظر کې نیول شوی.



Uplift Pressure- Effects, and Prevention Strategies

3.2 شکل: Uplift Pressure of Seeping Water in the Dam

3.3.3 Bligh's Creep Theory for Seepage Flow

د Bligh's د نظري مطابق، کومي اوبه چې په Up-stream کې جذیږي، نو بیا دغه اوبه د هایدرولیکي ساختمان د تهداب Outline تعقیبوي.

نو د هایدرولیکي ساختمان په تهداب کې هغه لاره یا فاصله، چې اوبه یې تعقیبوي د څڅیدنۍ د فاصلې یا (Creep Length) په نامه سره یادېږي.

همدارنگه د Bligh's د نظري په مطابق فرض کېږي، چې د (Head) کمیدل مستقیماً متناسب دي د (څڅیدنۍ د فاصلې) یا (Creep Length) سره.

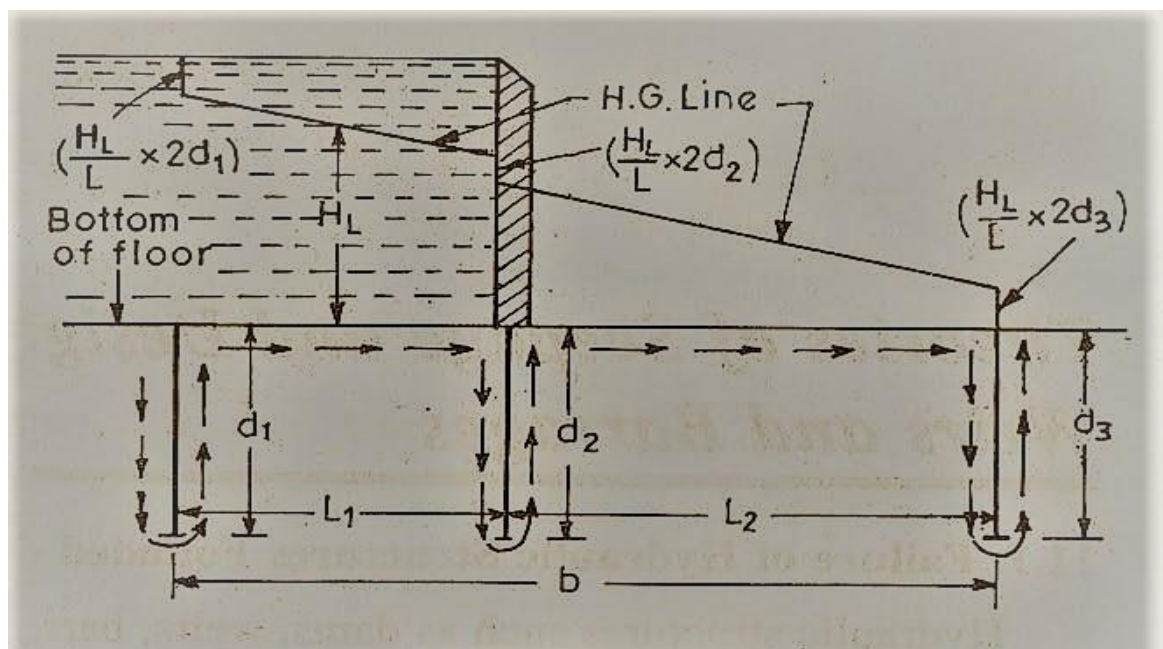
که چیرې (HL) ته Total Head Loss ووايو، (L1) ته د څڅیدنۍ فاصله یا (Creep Length) ووايو. نو په g واحد اوږدوالي کې د (Head) کمیدلو ته (Hydraulic Gradient) ویل کېږي.

همدارنگه د Bligh's تیوري موږ ته د عمودي څڅیدنۍ (Vertical Creep)، او افقي څڅیدنۍ (Horizontal Creep) توپیرونه په ډاگه کوي. او HL د Up-stream Water level او Down-stream water level تر منځ تفاوت دي.

Safety Against Piping or Undermining

د Bligh's د تیورۍ مطابق د Piping څخه محافظت د کافی اندازی Creep Length په ورکولو سره جبران کیدلی شي.

کوم چې د $(L = C \times HL)$ معادلې پواسطه لاسته راځي. په دغه معادله کې C د خاوري لپاره د Bligh's ضریب دي، چې د مختلفو خاورو لپاره مختلف قیمتونه لري.



3.3 شکل: په بند کې د بلیغ کریپ تیوري

Safety Against Uplift Pressure 3.3.3.1:

د (H.G.L) یا هایدرولیک گریډینټ خط چې د Floor د پاسه واقع دي، موږ ته په یوه نقطه کې د مربوطه Uplifting Head رابښایی. چې په نوموړی نقطه کې څومره Uplifting Head دی. مثلاً که چیرې H.G.L د Floor پر مخ باندې یو متر (1m)، وي یا د Floor څخه یو متر (1m) پورته وي، نو په دغه حالت کې Head په Floor باندې یو متر (1m) بنسټه خواته عمل کوي. که چیرې د h' په مسیر باندې د نوموړی نقطې HGL وي، نو د اوبو فشار د h' د مسیر په اندازه په نوموړی نقطې عمل کوي. نو دغه باید Center Balance شي، Floor ته په مناسبه اندازه دبلوالی ورکولو سره.

$$\text{Uplifting Pressure} = \gamma_w \times h' \text{ water.}$$

Where γ_w is the unit weight of

$$\text{Downward pressure} = (\gamma_w \times G)t$$

Where G is the specific gravity of the floor materials.

For the equilibrium

$$\gamma_w \times h' = \gamma_w \times G \times t \Rightarrow h' = Gt$$

Subtracting t on both sides, we get
 $h' - t = Gt - t \Rightarrow h' - t = t(G - 1)$

$$t = \left(\frac{h' - t}{G - 1} \right) = \left(\frac{h}{G - 1} \right)$$

$(h' - t) = h$: H.G.L. د قایم بعد (Ordinate) دی د floor پاسه. او $(G-1)$ د Floor د موادو د دوبي شوي کتلی مخصوصه ثقل دی. چې G د کانکریتو لپاره $G=2.24$ په نظر کې نیول کېږي.

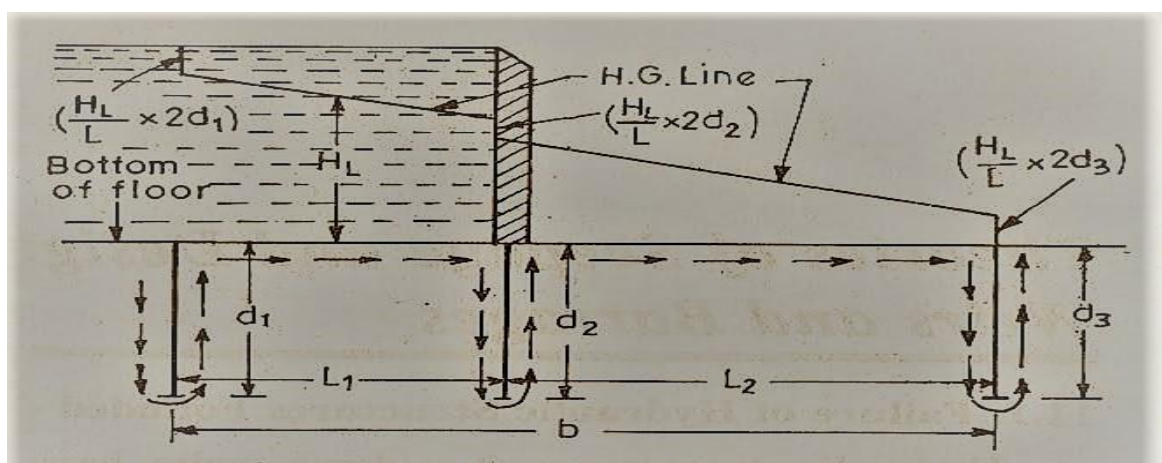
پورتنی معادله په یو S.F کې (33%) زیاتوالی کې ضربېږي. دغه زیاتوالی د Downstream لپاره صحیح دي، ځکه په Downstream کې اوبه ولاړی وي. او همدارنګه یوه اندازه په Upstream کې د Uplift په کمولو کې مرسته کوي.

Lane's Weighted Creep Theory 3.3.4:

Bligh په خپله تیوري کې د څڅیدني (Creep) د اوږدوالی لپاره محاسبه په ساده ډول سره، د افقي او عمودي څڅیدنو (Vertical & Horizontal Creep) په جمع کولو سره محاسبه کړه.

د Bligh څخه علاوه یو بل عالم چې Lane نومېږي، د سیپیج (Seepage) د ډیزاین لپاره، په ټوله نړۍ کې د دوه سوو (200) څخه، په زیاتو بندونو باندې باندې څیړني او تحقیقات ترسره کړل. نوموړی دا په ډاګه کړه، چې افقي څڅیدنه (Horizontal Creep)، نسبت عمودي څڅیدني (Vertical Creep) ته کم ګټور دی.

نو Lane د افقي څڅیدني (Horizontal Creep) لپاره یو فکتور پشنهاد کړ ($\frac{1}{3}$)، چې د weightage factor په نامه سره یادېږي. چې افقي څڅیدنه (Horizontal Creep) د عمودي څڅیدني (Vertical Creep) په نسبت درې چنده کم ګټور (Less Effective) دي.



3.4 شکل: په بند کې د لینز تیوري

Total Lane's creep length (L_t) is given by:

$$L_t = (d_1 + d_2) + \frac{1}{3}L_1 + (d_2 + d_2) + \frac{1}{3}L_2 + (d_3 + d_3) = \frac{1}{3}(L_1 + L_2) + 2(d_1 + d_2 + d_3)$$

د Lane's تیوری مطابق ددې لپاره چې ساختمان د Piping څخه محفوظه وي، نو Creep Length باید د $c_1 \times hL$

څخه کم نه وي. hL هغه هغه head دی چې د جریان لامل ګرځي.

د Lane's creep theory د Bligh's creep theory لپاره یو Improvement وو. کوم داسې قوي منطق یی نه درلود، نو ددی وجه نه اسفعمال نه لري.

Khosla Theory and Concept of Flow Nets 3.3.5:

د 1910—1925 کلونو تر منځ زیاتره هایدرولیکي ساختمانونه لکه (Weir)، (Barrage) او داسې نور د Bligh د تیوری پر اساس طرحه او جوړیدل. د (1926—1927) کلونو تر منځ د (چیناب کانال سیفون) د بلیغ تیوری په مطابق ډیزاین شو، چې په ډیر خراب ډول سره پکې Piping شروع شو.

تحقیق او څیړني ترسره شوي. چې په اخر کې د (Khosla's Theory) رامنځته شوه.

د Khosla د تیوری اساسی اصول په لاندې ډول دي:

1. هغه اوبه چې د Seepage په شکل، په Up-stream کې Seep کېږي، د floor outline یا د floor counter نه تعقیبوي. بلکې د Stream line د یو سټ په شکل جریان پیدا کوي.

Steady Seepage د همجنسي خاوري (homogenous soil) لپاره په یو عمودي پلان کې د (Laplacian) د معادلې پواسطه څرګند کیدی شي.

$$\frac{d^2\phi}{dx^2} + \frac{d^2\phi}{dz^2}$$

where ϕ = Flow potential = Kh , where K is the coefficient of permeability of soil as defined by Darcy's law, and h is the residual head at any point within the soil.

2. Stream Lines: د خاوري لاندې هغه لار موږ ته ښايي، چې اوبه ورڅخه تیريږي. د خاوري هره ذره چې د (Up-stream) په ورکړل شوي نقطه کې داخل شي، او بهر ته ووځي، نو دا د Stream Line بنسټونکې دي. اولنۍ Stream line د floor لاندې کانټور تعقیبوي، او دا د Bligh Creep Path پشان دي. او نور Stream Lines د تهداب څخه دباندې په کلاره د یو هموار Curve نه تر نیمه بیضوي په شکل تیريږي.

Equipotential Lines. 3.3.6:

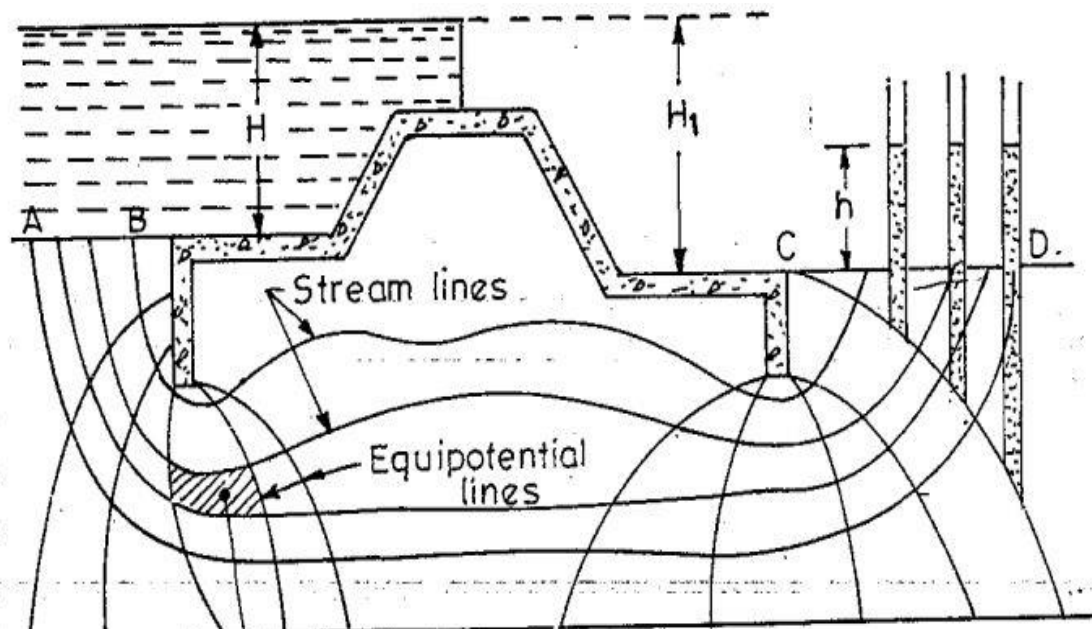
که چیري د (Down-stream Bed) په نظر کې ونیسو، او داسې فرض کړو چې په (Down-stream) کې اوبه نشته. نو دا به موږ ته په اسانۍ سره روښانه شي، چې هر Streamline کله خاوره ته داخلېږي د یو Head لورنکې وي. چې دا Head مساوي h_1 سره دي. او کله چې په Down-stream کې بهر ته عبور وکړي، نو Head یې صفر کېږي. نو په دې ترتیب کله چې اوبه په Streamline کې عبور کوي، نو h_1 head یې په بشپړه توګه له منځه ځي.

سربېره پر دې، ددې لارې په هره منځنۍ نقطه کې، یو ځانګړی پاتې شوی Head (h) شتون لري، چې باید Down-stream ته د لارې په اوږدو کې ویشل شي. دغه واقعیت د هر Streamline لپاره د اجراء وړ دی. نو ددې له مخې دلته په بیلا بیلو سټریم لاینونو (Streamlines) کې مختلفې نقطې وجود لري، چې د پاتې شوي Head د یو رقم قیمتونو لرونکي دي. نو که چیرې دغه نقطې سره وصل شي، نو لاسته راغلي کرف (Curve) ته (Equipotential Line) ویل کېږي.

د AB په خط باندې، د اوبو هره ذره درلودونکې د پاتې شوي head ($h=h_1$) سره دی. او د CD په خط باندې پاتې شوی head ($h=0$) سره دی.

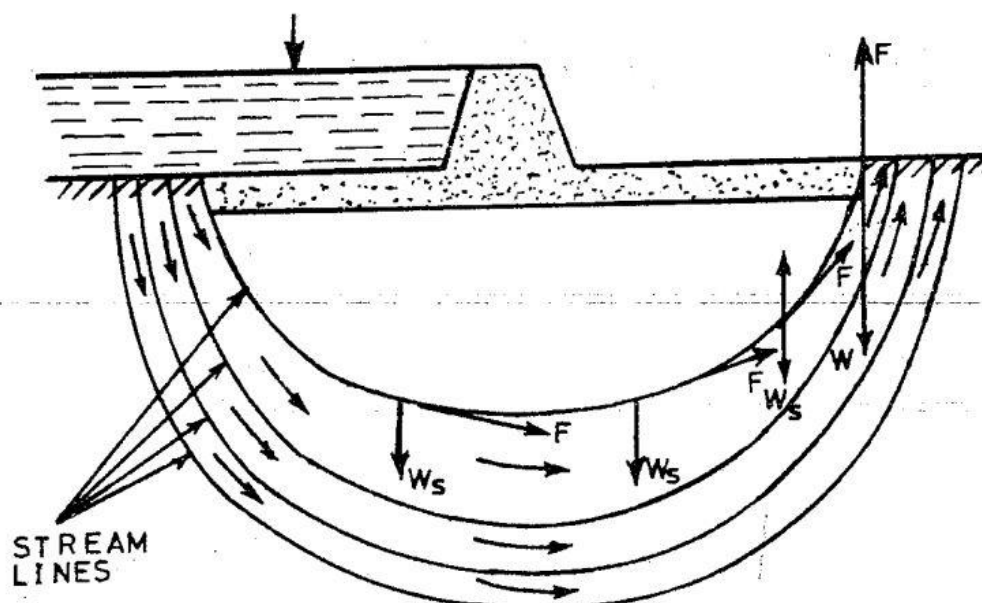
څرنګه چې Equipotential Line بنودونکې د هغه وصل شوو نقطو دی، چې د مساوي پاتې شوي (head) لرونکي دي.

که چیرته فشارسنج (Piezometer) په Equipotential line باندې وصل کړو، نو ټولې اوبه به په یو لیول سره پورته شي. لکه په لاندې شکل کې.



3.5 شکل: Equipotential lines in weir

The seepage water exerts a force at each point in the direction of flow and tangential to the streamlines as show in fig. This force (F) has an upward.



Stream lines Under Weir: شکل 3.6

Critical Exist Gradient 3.3.7:

که چیرته د Downstream په خروجي نقطه کې، خروجي شیب (gradient) په داسی ډول وي، چې د خاوری په ذره باندې وارد شوي قوه مساوي شي د ډوبي شوي ذری د وزن سره. نو دې ته Critical Exit Gradient ویل کېږي.

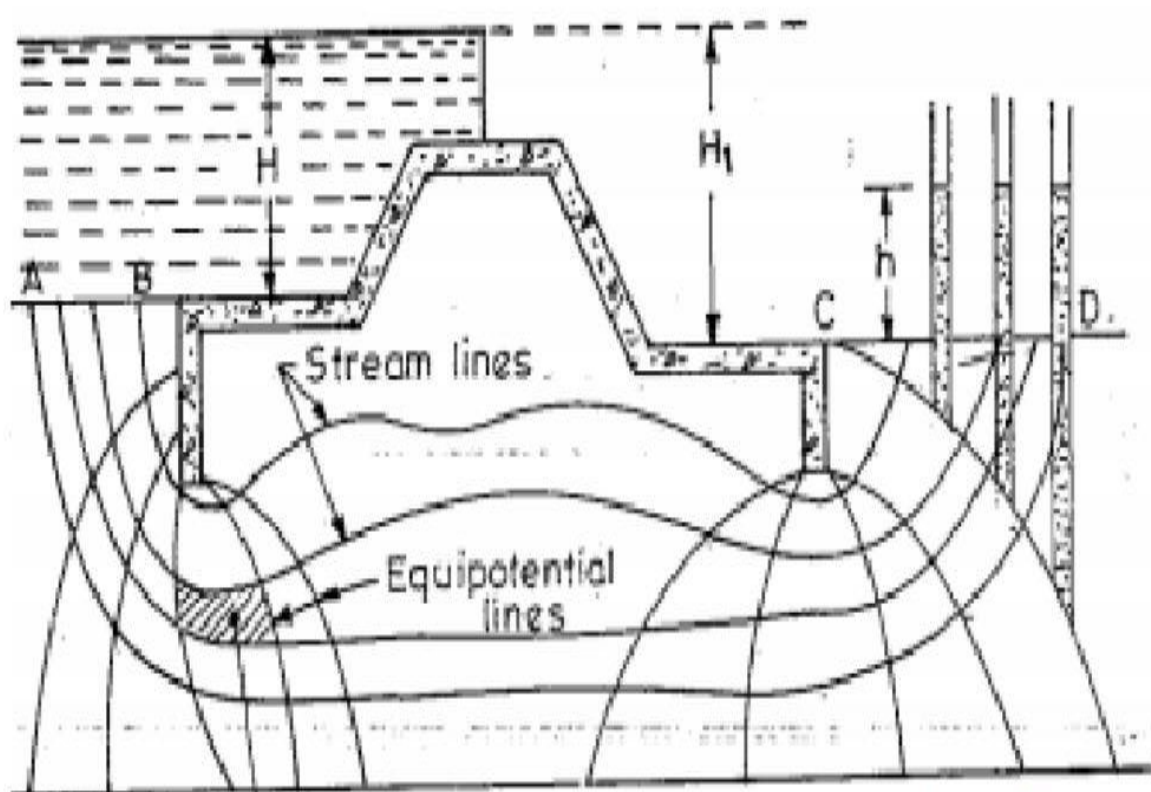
نو بنا پر دې، چې Exit Gradient مساوي کېږي د بحراني گرادینت سره. دا په دې معنا چې Exit Gradient مساوي کېږي د 0.2-0.25 سره، تر څو ساختمان Safe وي.

Safe exit gradient = 0.2 to 0.25 of the critical exit gradient.

$F = w_s$, where F is the upward distributing force on the grain and w_s is the submerge weight of a unit volume.

د Khosla د فرضي په مطابق، Equipotential Lines چې څومره د یو بل سره نږدی وي، نو په Head کې به کموالی ډیر تیز وي.

او همدارنګه ددې تیوری په مطابق Undermining or piping د Floor په Downstream کې شروع کېږي، او همداسی Weir wall ته جریان پیدا کوي.



3.7 شکل: د خوسلا تيوري په بند کې رامنځته کېدونکې Piping ښايي.

3.4 (Weir) سربند

سربند یا ویر (Weir) عبارت د هغه سخت هایدرولیکی ساختمان څخه ده چې د سیند په عرض باندې جوړیږي. ددغه ساختمان اصلی دنده او وظیفه داده تر څو د سیند په بستر کې د اوبو سطحه پورته او په پایله کې اوبه اړونده کانال ته د انټیک (Intake) له لارې رهبري شي.

همدارنگه سربند د سیند یا ویالې څخه د اوبو اړین مقدار د راگرځولو په موخه جوړیږي، چې بیا د کانال په مرسته ترسبگه (Settling Basin) ته لیږدول کیږي.

د اوبو د کچې لوړوالي او د اوبو د جریان د انحراف او راگرځولو (Diversion weir) یو انحرافي بند

لپاره په سیند یا لویې ویالې کې د جریان په مقابل کې جوړیږي چې بیا دا اوبه د انټیک یا ابگیر له لارې کانال ته ننوځي او دا هم کیدای شي چې د یو مناسب طبیعي سربند چې ډیر لږ د جوړولو کارونو ته اړتیا لري پیداشي دا رنگه بند د MHP لپاره مناسب دی ځکه له دی بند څخه کیدی شي د لنډ مهال او یا هم د اوږد مهال لپاره ګټه واخیستل شي. او د سیلابونو او خرابیدو وروسته ترمیم شي.



3.3 انځور: د سربند مقابله نما

د لنډ مهاله سربندونو عام ډولونه

یو بند د سیند په ټول عرض کې جوړیږي.

یو انحرافي بند د سیند په اوږدوالي یا مسیر کې جوړیږي تر څو وشي کولای د اوبو ډیره زیاته کچه ابگیر خواته وگرځوي. که چیرې په سیند یا لویې ویالو کې د سیلابونو له امله د غټو ډبرو د خوځیدو امکان نه وي، نو بیا کیدای شي، د سنگ کارۍ او کانکریتو نه جوړ نیمه دایمي سربند (Semi-permanent weirs) څخه کار واخیستل شي. دا ډول سربندونه وار وار منظم ساتني او مراقبت ته اړتیا لري.

د هر ډول سربند لپاره ارتفاع يا جیگوالی د امکان تر حده باید تیټ وساتل شي، ترڅو د اوبو اړین جریان د اېگیر خواته وگرځول شي، او شکل یا شپې یی باید تدریجی وي ترڅو په اسانۍ سره د سر بند څخه اوبه تیری شي.

3.4.1 د سربند یا وېرډولونه (classification of weir):

1. Based on Shape

1. Rectangular weir
2. Triangular weir
3. Trapezoidal weir (cippoletti weir)

2: types of weir based on shape of the crest

1. Sharpe-crested weir
2. Broad-crested weir
3. Narrow-crested weir
4. Ogee-shaped weir

3: Based on effect of the side on the emerging nappe

1. weir with the end contraction (contracted weir)
2. weir without end contraction (suppressed weir)

سربند مختلف ډولونه لري چې ډیر معلوم یی ، مستطیلی، مثلثی او ذوزنقه یی دي.

1: مثلثی ویر (Triangular weir):

هغه ویرته ویل کیږی چی چټک جریان ولری او د شکل شکل یا شپې ولري.

د ویر ارتفاع د لاندی فرمول پواسطه په لاس راځي.

$$Q = 1.41 \cdot h^{(5/2)}$$

2: مستطیلی ویر (Rectangular weir):

دا ویر هغه وخت استعمالیږي چې د اوبو جریان په ثانیه کی د (۲۰۰) لیتر څخه زیات وي. د ویر لاندی یا بنکته سطحه باید نرمه او صافه بڼه ولري. بالخصوص کله چی د سیند لوړه سطحه د ویر خواته نرمه اوسي یو چټک ۹۰ درجی تقاطع د سیند د جریان جیگی سطحی پر مخ مینځ ته راولي.

3.4.2 د سربند د ساختمان مهمې برخې:

- 1: د سربند خپل جسم (weir body)
- 2: توجهی دیوالونه (Retaining wall)
- 3: محافظوی دیوالونه (protection wall)
- 4: تحکمي فرش (Race floor)
- 5: د انرژۍ کمونکي بلاکونه (Dissipation Blocks)
- 6: د ستلینګ باسن حوض (Stilling Basin)
- 7: قطع کونکی دیوال (Cut-off Wall)
- 8: د اوبو کنترولوونکي دروازي (Sluice Gates)
- 9: ورځ یا اوبه خور (Intake Structure)

3.4.3 د سربند یا وېر (Weir) د کاروني ځایونه:

ددغه ساختمان څخه په لوړه کچه د اوبو لګونې سیستم (Irrigation System) او همدارنګه د اوبو د برق د تولید په پروژو (Hydropower Projects) کې کار اخیستل کېږي.

زیاتره (Vertical Drop Weirs) د Bligh's تیوري په مطابق طرحه او ډیزاین کېږي. که څه هم په اوس وخت کې دا تیوري د Khosla's په عصری تیوري بدله شوي ده. خو د Bligh د تیوري څخه اوس هم په ځانګړو ځایونو کې استفاده کېږي، او په خاص ډول د کوچنیو کارونو په طرحه او ډیزاین کې ورڅخه استفاده کېږي.

3.4.4 د (Vertical Drop Weir) د ډیزاین پروسیجر د Bligh د تیوري په مطابق په لاندې ډول شرحه کېږي.

د بند د بستر (Bed) مجموعی اوږدوالی، که چیرته Cut-off ورکړل شوی وي نودو چنده یی $(L=C*HL)$ سره مساوي کېږي. او د بستر ډېلوالی یی مساوي کېږي په $f = t = 1.33 \times$ $(\frac{h}{G-1})$ سره.

$$\text{Where } h = \left(\frac{HL}{L}\right) \times (\text{creep length up to that point})$$

او همدارنګه Bligh د خپلی تیوري په مطابق، د ساختمان د (Down-Stream) اوږدوالی لاسته راوړلو لپاره لاندې تجربوي فرمولونه وضعه کړي دي.

$$\text{For the weirs which have shutters. } L2 = 2.21 \times C \sqrt{\frac{HL}{13}} \quad .1$$

$$\text{For the weirs which have no shutters. } L2 = 2.21 \times C \sqrt{\frac{HL}{10}} \quad .2$$

او د تالس (talus) برخې يا (L3) لپاره Bligh لاندې فرمولونه ټاکلي دي.

$$\text{For the weirs which have } L2 + L3 = 18 \times C \sqrt{\frac{HL}{13} \times \frac{q}{75}} \quad .3$$

shutters.

$$\text{For the weirs which have no } L2 + L3 = 18 \times C \sqrt{\frac{HL}{10} \times \frac{q}{75}} \quad .4$$

shutters.

Where (q= is the intensity of discharge in comics/m). Where

$$q = \frac{Q}{L \text{ of weir}}$$

Where (L3= is the length of downstream loos talus).

Talus stones د فلټر په حیث کار اجراء کوي. Talus stones ددې لپاره ورکول کېږي، چې په Downstream کې د او بو فشار کم کړي، او هغه خاوره چې (Seepage) یی له ځان سره انتقالوي، تر څو ددې ډبرو په منفذونو کې پاتې شي، او بهر وتلو ته اجازه ورنکړي. او همدارنګه دغه ډبرې د بستر د Scouring څخه مخنیوی کوي.

د Upstream Talus Length باید د Downstream یا L3 په نیمایي وي.

$$L4 = \frac{1}{2} \times L3$$

د بند د دیوال یا (Weir Wall Design) ډیزاین

Bligh د خپلې تیورۍ په مطابق د بند د پورتنۍ عرض د لاسته راوړلو لپاره، لاندې فرمول وضعه کړی دی.

$$\text{Top Width} = B' = \frac{H}{\sqrt{G-1}} \quad \text{Where } H = \text{head of water on the crest of weir.}$$

Where $H = \left(\frac{q}{1.75}\right)^{\frac{2}{3}}$. And G= is constant. The value of G is 2.24 for RCC.

او د (Weir) لاندینۍ عرض د Bligh's د تیورۍ مطابق د لاندې فورمول له مخې په لاس راوړو:

$$\text{Down width} = B = \frac{H + \text{Height of weir}}{\sqrt{G-1}}$$

3.4.5 Bligh's تیورۍ په مطابق د نورستان ولایت د کانټیوا برېښنا پروژې د (Weir) ډیزاین.

یو بند (Weir) چې د (Vertical Drop) شکل درلودونکی دی، د نورستان ولایت د کانټیوا پر سیند جوړېږي. چې د خاورۍ د ذراتو ضریب یا (Bligh's coefficient) یې (C=6) سره دې

او په دې سیند کې اعظمي جریان ($Q=120 \frac{m^3}{sec}$) دی. تاسو یی بند ډیزاین کوی.

۱. په اول قدم کې د بند طول پیدا کوو:

$$\Rightarrow L = 4.75\sqrt{120} \frac{m^3}{sec} \Rightarrow \text{نو Length of weir}(L) = 4.75\sqrt{Q} \Rightarrow L = 52 m$$

د فرمول له مخې د بند اوږدوالی (L=52m) دي. څرنگه چې Site له مخې زموږ د بند طول (L=22m) سره کېږي، نو موږ یې د Site طول په نظر کې نیسو.

۲. په دوهم قدم کې (Intensity of Discharge) یا کوچنی (q) په لاس راوړو.

$$q = \frac{Q}{L} \Rightarrow q = \frac{120 comics}{22 m} \Rightarrow q = 5.454 \frac{comics}{m}$$

۳. اوس د بند (Weir) پر crest باندې د اوبو ارتفاع (head) په لاس راوړو:

د بند بر سر د اوبو د ارتفاع (head) لاسته راوړلو لپاره لرو چې $(q = 1.75 \times H^{\frac{3}{2}})$

څرنگه چې $q = 5.454 comics/m$

$$5.454 = 1.75 \times H^{\frac{3}{2}} \Rightarrow \left(\frac{5.454}{1.75}\right) = H^{\frac{3}{2}} \Rightarrow H = \left(\frac{5.454}{1.75}\right)^{\frac{2}{3}} \Rightarrow H = 2.133$$

۴. اوس د بند (Weir) پورتنی او لاندینی عرض په لاس راوړو:

د پورتنی عرض لپاره لرو چې $(\text{Top Width} = B' = \frac{H}{\sqrt{G-1}})$

$$B' = \frac{2.133}{\sqrt{2.24-1}} \Rightarrow B' = 1.915m$$

او د لاندینی عرض لپاره لرو چې $(\text{Down width} = B = \frac{H+Height of weir}{\sqrt{G-1}})$

$$B = \frac{2.133 + 2.2}{\sqrt{2.24-1}} \Rightarrow B = 3.89m$$

۵. اوس د (Creep Length) د پیدا کولو لپاره تحلیل او ډیزاین کوو:

په اول قدم کې باید مجموعی ضایعات (Total Head Loss) په لاس راوړو.

مجموعی ضایعات (HL): د Up-Stream او Down-Stream تر منځ د ارتفاع تفاوت ته (HL) یا مجموعی ضایعات ویل کېږي.

$$\text{Total Head Losses (HL)} = (\text{Head of water over the crest of weir} + \text{Height of weir})$$

$$\text{Total Head Losses (HL)} = (2.133 + 2.2) \Rightarrow (HL) = 4.333m$$

۶. اوس د (Cut-Off) په ګډون د ضرورت وړ (Creep Length) اوږدوالی په لاس راوړو:

Where (C) = 6 , and $HL=4.333 \Rightarrow L = \text{Creep length } (L) = C \times HL$
 $6 \times 4.333 \Rightarrow L = 26 \text{ m}$

اوس د (Downstream) فلور يا د (L2) اوږدوالی په لاس راوړو:

$$\Rightarrow L2 = 2.21 \times 6 \sqrt{\frac{4.333}{13}} \Rightarrow L2 = 7.655 \text{ m} \text{ We say it } L2 = 2.21 \times C \sqrt{\frac{HL}{13}} \\ 10 \text{ m.}$$

۷. په دې پړاو کې د (Cut-Off) لپاره Depth ژوروالی په لاس راوړو:

فرضوو چې زموږ د سیند (River) بستر کوم ځای کې چې د (Weir) ساختمان جوړیږي، د بهر د سطحې څخه (1000m) ارتفاع لري. نو د (Weir) د څوکي ارتفاع به (1002.2 m) وي.

$$\text{Crest (HFL)} = 1000 + 2.2 = 1002.2 \text{ m}$$

او اعظمي ارتفاع (Head) به د بهر د سطحې څخه (1004.333 m) وي.

$$\text{Max head} = 1000 + 4.333 = 1004.333 \text{ m}$$

اوس د (Lacy) معادلی مطابق (Scour Depth) پیدا کوو:

$$\Rightarrow \text{Where } (q=5.454) \text{ and } (f=1) \Rightarrow (R) = 1.35 \times (R) = 1.35 \times \left(\frac{q^2}{f}\right)^{\frac{1}{3}} \\ \left(\frac{5.454^2}{1}\right)^{\frac{1}{3}} \Rightarrow (R) = 4.182 \text{ m}$$

د Up-Stream برخې (Pile depth) د بستر څخه په لاندې ژوروالی کې پروت دی.

$$, \quad 1004.333 - 6.273 = \text{اوس نو} \Rightarrow 1.5 \times R \Rightarrow 1.5 \times 4.182 \Rightarrow 6.273 \text{ m} \\ 998.06 \text{ m} \Rightarrow$$

$$\text{Provided depth of cut-off} = 1000 - 998.06 = 1.94 \text{ m}$$

نو زموږ د Cut-Off (Up-Stream) ژوروالی (1.94 m) وټاکل شو. او همدارنګه د cut-Off (Downstream) هم (1.94 m) په نظر کې نیسو.

۸. اوس ټول (Creep Length) پیدا کوو، بغیر د Up-Stream Creep Length څخه:

$$(2 \times 1.94 + 3.89 + 10 + 2 \times 1.94) = 21.65 \text{ m}$$

$$\text{Balance length ; } 26 - 21.65 = 4.35 \text{ m , Say } 5 \text{ m}$$

(5 m) is Up-Stream Floor depth.

$$\text{Total length provided} = 21.65 + 5 = 26.65$$

۹. اوس د (Down-Stream) او (Up-stream) تالس یا د (Losses Stones) اوږدوالی په لاس راوړو:

$$L2 + L3 = 18 \times C \times \sqrt{\frac{HL}{13} \times \frac{q}{75}} \Rightarrow L2 + L3 = 18 \times \text{چي} \times$$

$$6 \sqrt{\frac{4.333}{13} \times \frac{5.454}{75}} \Rightarrow 16.814.$$

$$L3 + 10m = 16.814 \Rightarrow L3 = 16.814m - 10m \Rightarrow L3 = 6.814m \text{ نو}$$

نو زموږ د (Down-Stream) تالس اوږدوالی (6.814m) شو. د بله طرفه د Up-) Stream) د Talus فاصله بايد په نيمايي د (Down-stream) تالس وي.

$$L4 = \frac{1}{2} \times L3 \Rightarrow L4 = \frac{1}{2} \times 6.814 \Rightarrow L4 = 3.407m \text{ چي خخه لرو نو ددې خای خخه لرو چي}$$

۱۰. اوس د (Floor) لپاره ډبلوالی (Thickness) په لاس راوړو:

$$t = 1.33 \times \left(\frac{h}{G-1}\right), \quad h = \left(\frac{HL}{L}\right) \times \text{چي لپاره لرو نو د ضخامت لپاره لرو چي}$$

(Creep length up to that point)

$$\Rightarrow \left(\frac{4.333}{26.65}\right) \times (2 \times 1.94 + 5 + 3.89) \Rightarrow h = 2.07m, \text{ now } 2.07 \text{ subtract from}$$

maximum ordinate hydraulic gradient line.

$$4.333 - 2.07 = 2.268m$$

$$\text{Now we find the thickness} \Rightarrow t = 1.33 \times \left(\frac{2.263}{2.24-1}\right) \Rightarrow t = 2.427m.$$

نو د (Weir Wall) سره نژدې ساحې ضخامت (t=2.427 m) شو.

اوس د پاتې برخې لپاره (Thickness) محاسبه کوو:

$$h = \left(\frac{4.333}{26.65}\right) \times (17.77) \Rightarrow h = 2.889m$$

$$4.333 - 2.889 = 1.444m$$

$$t = 1.33 \left(\frac{1.444}{2.24-1}\right) \Rightarrow t = 1.548 m. \text{ نو}$$

د بند (Weir) لاندې او همدارنگه Up-Stream ته ضخامت Nominal نيسو.

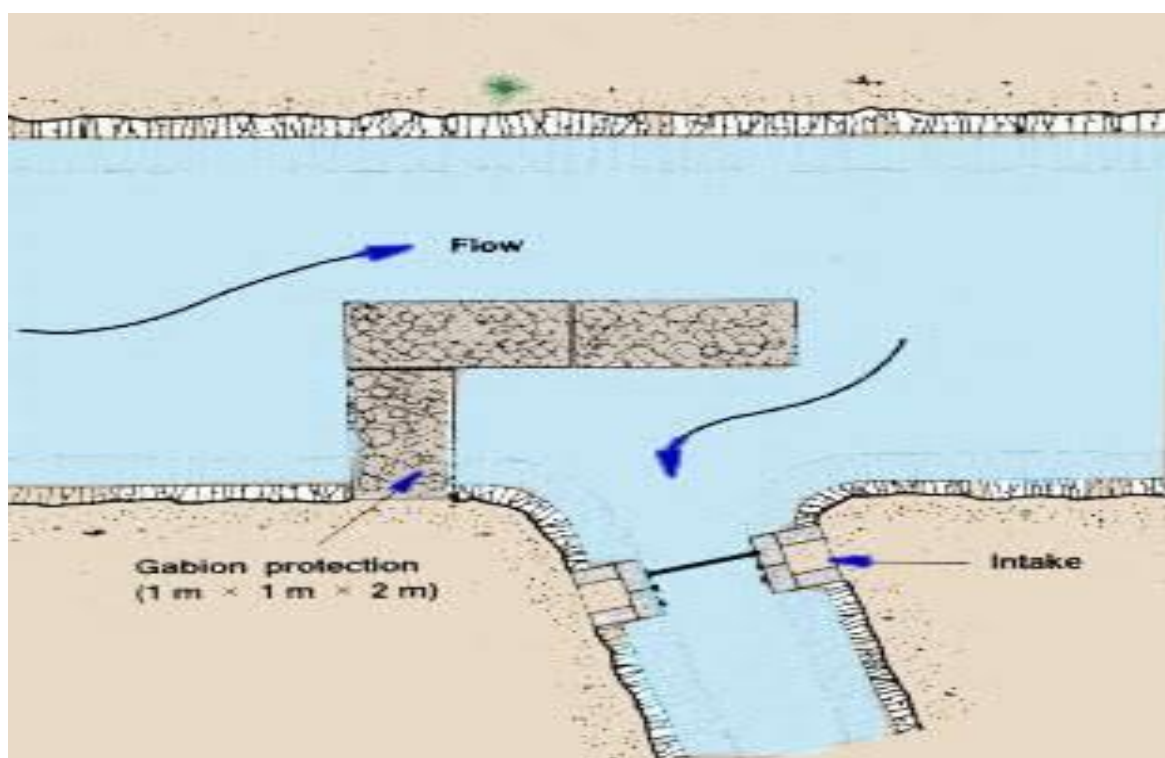
3.5 آبگیر Intake

د اوبو کوچنیو بریښنا بندونو یا مایکرو هایدرو پاورنو (MHP) کې، سیند د اوبو منبع ګڼل کېږي. په هغه سیمو کې چې د اوبو کوچنیو بریښنا بندونه (MHP) جوړېږي، که په سیند کې د اوبو کچه ټیټه وي، نو د معلوم شوي هید د ترلاسه کولو لپاره باید د اوبو سطحه لوړه شي. نو د سطحې د لوړولو لپاره د کم ارتفاع بند یا اوبخوړ (weir) څخه ګټه اخیستل کېږي.

ددی ساختمانونو اساسي دنده د اوبو مخه پکول دي، تر څو د سیند د اوبو سطحه یا ارتفاع لوړه شي. د سیند د ارتفاع د لوړوالي سره د ضرورت وړ اوبه، د سیند څخه اخیستل کېږي او کانال ته لیږدول کېږي. چې اوبه لومړی ترسبګاه او بیا فشاري ډنډ ته رسیږي. چې دغه کار د آبگیر (Intake) پواسطه تر سره کوو.

آبگیر (Intake) هغه ساختمان دی، چې د سیند په سواحلو کې د اوبخوړي (Weir) تر څنګ او د کانال مخې ته جوړېږي، تر څو معلومه اندازه اوبه یا د ضرورت وړ اندازه اوبه کانال ته په مطمین ډول انتقال کړي. یا آبگیر (Intake) هغه ساختمان دی، چې د هغې پواسطه معلومي اندازه اوبه او یا د ضرورت وړ اندازه اوبه د منبع څخه اخیستل کېږي او د مایکرو هایدرو پاور سیستم کانالونو ته لیږدول کېږي.

آبگیر باید داسې ډیزاین شي، چې په سیلابي موسمونو کې ارتفاعي ضایعات کم کړي. او همدارنګه باید د کانال په بستر باندې فشار کم کړل شي، او د ترسبي موادو او کثافاتو د زیات انتقال څخه مخنیوی وشي.



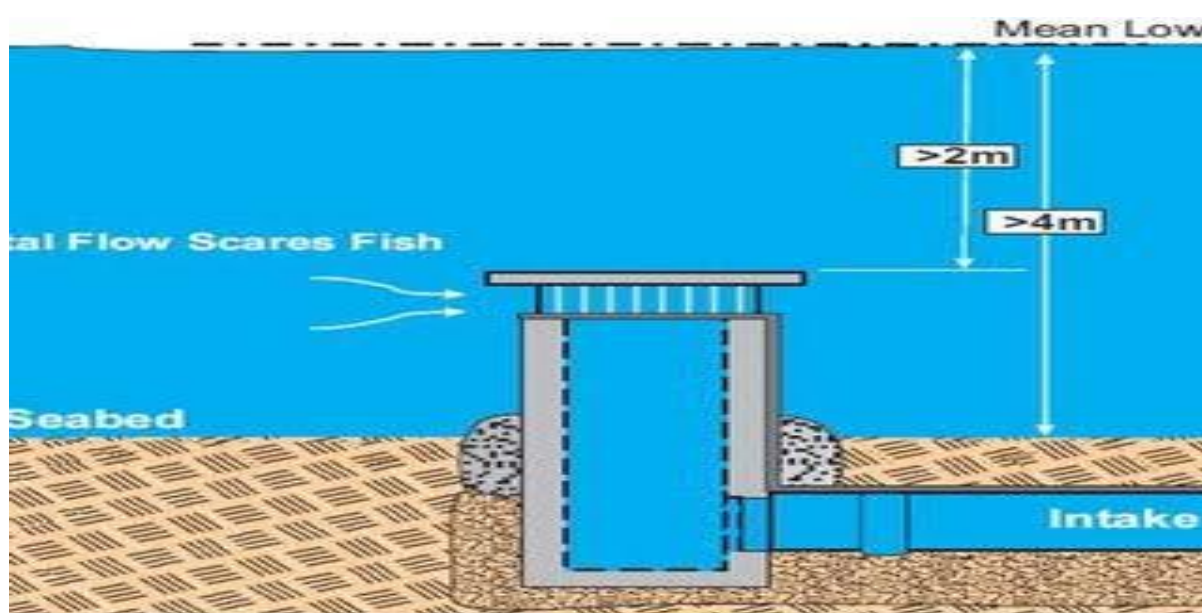
3.8 شکل: د آبگیر نما

3.5.1 د آبگیر (Intake) ډولونه:

آبگیر (Intake) مختلف ډولونه لري، او ډول یی کانال ته د اوبو راگرځولو طریقي پوري اړه لري.

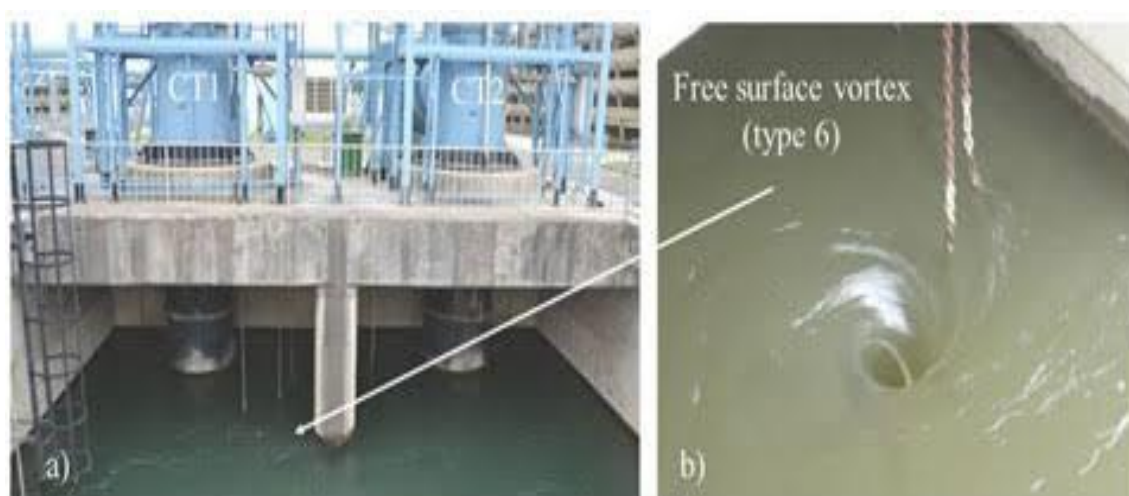
په عمومي ډول دوه ډوله آبگیرونه کارول کېږي.

1. (Side Intake): د سیند اړخ ته آبگیرونه، دا ډول آبگیرونه په پراخه پیمانه د اوبو کوچنیو بریښنا پروژو (MHP) کې کارول کېږي. چې جوړښت یی ساده او کم لګښت ته اړتیا لري.



3.9 شکل: د اړخ آبگیر

2. (Bottom Intake): دا ډول آبگیرونه د منبع په تل کې جوړېږي.



3.4 انځور: Bottom Intake

3.5.2 د آبگیر (Intake) د ډیزاین کړنلاره:

د ډیزاین شوي مقدار اوبو د دخول لپاره د آبگیر مقطع د لاندې فورمول پواسطه لاسته راوړو:

$$Q = \varphi \times b \times h_1 \times \sqrt{2g \times (H_0 - h_i)} \Rightarrow Q$$

$$= \varphi \times \epsilon \times b \times a \times \sqrt{2g \times (H_0 - \epsilon a)} \Rightarrow$$

$$Q = \mu \times b \times a \times \sqrt{2g \times (H_1 - \epsilon a)}$$

(Q)= Its Designed amount water for transition canal.

(φ)= is the coefficient of velocity, its take from table

(b)= is the width of flow passing span. We will find from formula.

(μ)= is the discharge coefficient. its take from table

(ϵ)= is the comprssing coefficient of flow at the down stram of gate, its take from table

(H1)= Is the depth of water front of Intake

Calculation of passing capacity through under sluice gate												
Formula:												
$Q = \varphi \times b \times h_1 \times \sqrt{2g \times (H_0 - h_1)} \Rightarrow Q = \varphi \times \epsilon \times b \times a \times \sqrt{2g \times (H_0 - \epsilon \times a)} \Rightarrow$ $= \mu \times b \times a \times \sqrt{2g \times (H_1 - \epsilon a)}$												
Depth of water front of gate in (m)	Opening of water gate way in (m)	Proportion	Coffident of compressing	Compressed opening in (m)	Width of bay in (m)	Area of opening in (m ²)	Velocity coefficient	Discharge coffident	Square root of 2g	Square root of active head	Discharge in (m ³ /sec)	Total discharge to be compressed through in 2 bay in(m ³ /sec)
H1	a	a/H1	ϵ	$\epsilon \times a$	b	(b*a)	?	$\mu \times \epsilon$	$(2g^{0.5})$	$(H_1 - a)^{0.5}$	Q	(2*Q)
4.33	1	0.231	0.62	0.62		1.537	0.98	0.61	4.43	2		0
4.33	1.5	0.346	0.625	0.94		2.3	0.98	0.61	4.43	1.838		0
4.33	2	0.462	0.63	1.26		3.1	0.98	0.62	4.43	1.7		0
4.33	2.5	0.577	0.645	1.61		3.842	0.98	0.63	4.43	1.542		0
4.33	3	0.692	0.66	1.98		4.611	0.98	0.65	4.43	1.371		0
4.33	3.5	0.808	0.69	2.42		5.379	0.98	0.68	4.43	1.174		0
4.33	4	0.923	0.72	2.88		6.148	0.98	0.71	4.43	0.938		0
4.33	4.5	1.04	0.825	3.71		7.016	0.98	0.81	4.43	0.616		0

3.1 جدول: Calculation of passing capacity through under sluice gate

نو د (b) د لاسته راوړلو لپاره لاندې عملیات اجراء کوو:

$$Q = \mu \times b \times a \times \sqrt{2g \times (H1 - \epsilon a)} \Rightarrow b = \frac{Q}{\mu \times a \times \sqrt{2g \times (H1 - \epsilon a)}}$$

او د دروازې ارتفاع د لاندې رابطې څخه په لاس راوړو:

$$Q_{canal} = m \times b \times \sqrt{2g} \times Hcr^{\frac{3}{2}} \Rightarrow Hcr^{\frac{3}{2}} = \frac{Q_{canal}}{m \times b \times \sqrt{2g}} \Rightarrow$$

$$Hce = \left(\frac{Q_{canal}}{m \times b \times \sqrt{2g}} \right)^{\frac{2}{3}}$$

$$\text{depth of sluice} = (b) \text{ ، } 0.47 = (m)$$

3.5.3 د نورستان ولایت د کانتیوا هایډرو پاور پروژې د آبگیر (Intake) ډیزاین.

$$(Q) = 8 \frac{m^3}{sec}$$

$$(H1) = 4.33m$$

$$(\mu) = \text{Its } (0.61)$$

$$(a) = \text{its } (1)$$

$$(\epsilon * a) = \text{its } 0.62$$

اوس نو موږ (b) په لاس راوړو:

$$Q = \mu \times b \times a \times \sqrt{2g \times (H1 - \epsilon a)} \Rightarrow b = \frac{Q}{\mu \times a \times \sqrt{2g \times (H1 - \epsilon a)}} \Rightarrow$$

$$b = \frac{8 \frac{m^3}{sec}}{0.61 \times 1 \times \sqrt{2 \times 9.81 \times (4.33 - 0.62)}} \Rightarrow b = 1.537m$$

موږ په خپله پروژه کې دوه دروازې په نظر کې نیولي دي نو:

$$b \times 2 \Rightarrow 1.537 \times 2 = 3.08$$

Calculation of passing capacity through under sluice gate												
Formula:												
$Q = \varphi \times b \times h_1 \times \sqrt{2g \times (H_0 - h_1)} \Rightarrow Q = \varphi \times \epsilon \times b \times a \times \sqrt{2g \times (H_0 - \epsilon \times a)} \Rightarrow Q$ $= \mu \times b \times a \times \sqrt{2g \times (H_1 - \epsilon a)}$												
Depth of water front of gate in (m)	Opening of water gate way in (m)	Proportion	Coefficient of compressing	Compressed opening in (m)	Width of bay in (m)	Area of opening in (m ²)	Velocity coefficient	Discharge coefficient	Square root of 2g	Square root of active head	Discharge in (m ³ /sec)	Total discharge to be compressed through in 2 bay in (m ³ /sec)
H1	a	a/H1	ε	ε*a	b	(b*a)	?	μ=ε	(2g ^{0.5})	(H1 - a) ^{0.5}	Q	(2*Q)
4.33	1	0.231	0.62	0.62	1.537	1.537	0.98	0.61	4.43	2	8	16
4.33	1.5	0.346	0.625	0.94	1.537	2.3	0.98	0.61	4.43	1.838	11.469	22.938
4.33	2	0.462	0.63	1.26	1.537	3.1	0.98	0.62	4.43	1.7	14.491	28.982
4.33	2.5	0.577	0.645	1.61	1.537	3.842	0.98	0.63	4.43	1.542	17.864	35.728
4.33	3	0.692	0.66	1.98	1.537	4.611	0.98	0.65	4.43	1.371	20.351	40.702
4.33	3.5	0.808	0.69	2.42	1.537	5.379	0.98	0.68	4.43	1.174	22.393	44.786
4.33	4	0.923	0.72	2.88	1.537	6.148	0.98	0.71	4.43	0.938	23.282	46.564
4.33	4.5	1.04	0.825	3.71	1.537	7.016	0.98	0.81	4.43	0.616	19.539	39.078

3.2 جدول: Calculation of passing capacity through under sluice gate

اوس د دروازي ارتفاع په لاس راوړو:

$$Q_{canal} = m \times b \times \sqrt{2g} \times H_{cr}^{\frac{3}{2}} \Rightarrow H_{cr}^{\frac{3}{2}} = \frac{Q_{canal}}{m \times b \times \sqrt{2g}} \Rightarrow$$

$$H_{ce} = \left(\frac{Q_{canal}}{m \times b \times \sqrt{2g}} \right)^{\frac{2}{3}} \Rightarrow$$

$$H_{cr} = \left(\frac{8 \frac{m^3}{sec}}{0.47 \times 3.08 \times \sqrt{2 \times 9.81}} \right)^{\frac{2}{3}} \Rightarrow H_{cr} = 1.6m$$

3.6 کانال (Canal)

کانال د مصنوعي مجراء څخه عبارت دی چې د کانکریټو، تیرو، او یا خاورو څخه جوړیږي. او اوبه د مختلفو اهدافو لپاره لکه: آبیاري، آبرسانی، د ترانسپورت او د برېښنا د تولید لپاره انتقالوي.



3.5 انځور: کانال

3.6.1 د کانال ډولونه (Types of Canals):

کانالونه د مختلفو موخو له مخې تقسیم بندی کېږي.

3.6.1.1 د استفادي له مخې د کانال ډولونه:

1. انرژیکي کانالونه: د هغه کانالونو څخه عبارت دي چې اوبه د برېښنا د تولید لپاره د منبع څخه د نیپور یا د ارتفاع د تشکیلولو په موخه استفاده کېږي.
2. ترانسپورتي کانالونه (Navigation Canal): هغه کانالونه دي چې د کښتو د تګ راتګ لپاره استعمالیږي، چې اکثره د دي کانالونو عرض زیات وي.
3. د آبرسانی کانالونه (Water Supply Canal): هغه کانالونه دي چې ښارګوټي، صنعتي مؤسساتو او اطرافو ته د څښلو اوبو لپاره جوړیږي.
4. د اوبو لګولو کانالونه (Irrigation Canal): هغه کانالونه دي چې زراعتي ځمکو ته د اوبو لګولو په منځور جوړیږي.
5. زايري کانالونه (Drainage Canal): د یوې ساحې څخه د اصابي اوبو ایستلو په موخه جوړیږي.
6. مختلط کانالونه (Mixed Canal): هغه کانالونه دي چې د مختلفو موخو لپاره جوړیږي.

3.6.1.2 نظر ساختماني موادو ته د کانالونو ډولونه:

1. د ثابتو او کلکو ساختماني موادو کانالونه لکه: کانکرېتي، فلزي، لرگين او داسي نور... .
 2. د غير ثابت ساختماني موادو کانالونه لکه: شگي، خاوري او داسي نور... .
- په هايډرو پاور کي کانال اوبه د سربند څخه تر ترسيگاه او د ترسيگاه څخه تر فشاري ډنډ پوري ليردوي. کانال بايد خپل مسير په طول بايد مناسب ميل ولري. کانال کيدای شي مختلف واټنونه ولري، د صفر نه نيولی آن تر کيلو مترونو پوري. کانالونه بايد د سيند له مسير نه منحرف جوړ شي، تر څو د سيلابونو د احتمالي زيانونو څخه په امن کي وي.
- د کانالونو د ساختماني موادو ټاکنه د سيمي د جيولوژيکي او هايډرولوژيکي شرايطو پوري اړه لري. که چيري د کانال د جوړښت سيمه کي د بي ثباتي نښي وليدل شي لکه د ځمکي ښوئيدل، درزونه، او سنگ کوچونه، نو بايد کانال ته کانکرېتي پوښن ورکړل شي. او يا هم د پيپ څخه گټه واخيستل شي.

د ساده خاوري کانال:

دا کانالونه هلته جوړيږي چې د ځمکي د بي ثباتي نښي نه ليدل کيږي او عموماً "دا کانالونه د اوبو د لږ جريان لپاره کارول کيږي. او د دا رنگ کانالونو د ټينگښت لپاره د نباتاتو د کرلو نه گټه اخيستل کيږي.

د سيمټو د مصالي په مرسته له ډبرو نه جوړ شوی کانال:

دا ډول کانالونه اکثراً "د لږي برېښنا د توليد لپاره جوړيږي. د کانال ديوال د اوبو د وتلو څخه مخنيوی کوي. د کانال سطحه د PCC استر څخه جوړ شوی دی. دا د سيند په هره برخه کي مناسبه ده.

په ستونزمنو ځايونو کي، د RCC کانال هم د لنډي مودې لپاره جوړيږي، مگر دا ډيره گران تماميږي.

که چيري د ډي رو ډب رو يا کثافاتو د را غورځيدلو امکان اوسي نو بايد د کانال سر و پوښول شي.

3.6.1.3 نظر عرضي مقطع ته د کانال ډولونه:

1. مستطيلي مقطع لرونکي کانالونه
2. ذوزنقه ئي مقطع لرونکي کانالونه
3. دايريوي مقطع لرونکي کانالونه
4. پارابولي مقطع لرونکي کانالونه
5. څو مقطع لرونکي کانالونه

د کانالونو مقطعي نظر د اوبو ورکولو او هايډروليکي شعاع ته ډيزاين کېږي، چې د جوړولو د تکنالوژۍ پر اساس پارابولي مقطعه تر ټولو سخته او ذوزنقه ئي مقطع تر ټولو اسانه جوړيږي.

نظر د شکل له مخی په دوه ډوله ویشل شوي:

1. سر خلاصی کانالونه: هغه کانالونو دی چې آزاده سطحه ولری یعنی د اتموسفیر سره اړیکه ولری.
2. سر بند کانالونه: هغه کانالونه چې آزاده سطحه ونلری یعنی د اتموسفیر اړیکه ونلری.

همدا رنگه د لیردولو کانالونه یا عبوري کانالونه هم په نظر کې نیول کیږي. چې دا کانالونه عبارت دي له پولچک، سوپر پسیج، ترناب او نور.

د کانال د سیستم برخې نه kinds of canal system:

د کانال سیستم د لاندی برخو څخه متشکیل دی:

1. د اوبو د گرځونی سربندونو کرنی: هغه کرنی دي چې د سیند څخه د اوبو د ذخیره کولو، اړولو، کنټرولولو او تنظیمولو په موخه جوړیږي او بیا ور څخه اوبه کانال ته ورکول کیږي.
2. اساسي کانال: اساسي هغه کانال چې مستقیماً د پرچاوی د پورتنی برخې څخه پیلېږي. او اوبه لگونه ور څخه مستقیماً نه تر سره کیږي.
3. منشعب کانال: د اساسي کانال هغو سیمو ته چې اوبه لگونه تر سره کیږي د ساحی په مختلفو برخو د یو ځای کولوپه موخه په منشعبو کانالونو ویشل کیږي او دغه منشعب کانالونه بیا د ویشونکو په شروع کی ختمیږي.
4. لوی ویشونکي کانالونه: دا کوچنی مجراگانې دي چې د منشعبو کانالونو څخه او کله هم له اساسي کانالونو څخه اوبه اخلي او اوبه لگولو لپاره تری استفاده کیږي. په دی کانالونو کی د اوبو مقدار $(0,3 - 6 m^3/sec)$ پوری دی.
5. کوچني ویشونکي: دا کوچنی مجراگانې دي چې د منشعبو او یا له ویشونکو مجراگانو څخه سرچینه اخلي. په دی ډول مجراگانو کی د اوبو مقدار له $(3,3 m^3/sec)$ څخه لږ وي. او دا ډول مجراگانې کوچنیو ویالو ته اوبه د اوبخور لپاره چمتو کوي.
6. ویالی: دا هغه مجراگانې دي چې اوبه مستقیماً کرنیزو پټیو ته ور داخلېږي. او د اوبو مقدار پکی $(0,05 m^3/sec)$ څخه لږ وي. او همدارنگه ددی مجراگانو اوږدوالی له یو کیلو متر کم وي.

د کانال مسیر (Canal routing)

د کانال د مسیر ټاکل د کانال د استعمال د موخو سره اړیکه لري. د مثال په توگه کوم کانال چې زیات مقدار اوبه انتقالوي او سر خلاص وي باید د کلو او بنارونو څخه باید لرې وي تر څو د خطراتو څخه په امان کی اوسي. د ابرسانی کانال باید پاکي اوبه مصرف کونکو ته ورسوي. کانال باید د سیلاب، د ځمکي د ښویدني او د غرونو د ښویدني د خطراتو څخه په امان کی وي. که چېرته کانال د طبیعي مجرا (خاورین، شگي او نور..) لرونکي وي د هغي میلان باید (کي جوړ کړل شي. او د مصنوعي مجرا $(0.0001-0.0008)$ (کانکریټي، لرگي، فلز او نور...) په صورت کی باید زیات میلان لرونکي وي چې د زیات سرعت په مقابل کي جوړیږي. د کانال مسیر نظر توپوگرافي ته په کندن کاري، پرکاري، نیمه کندن کاري او نیمه پر کاري کي جوړیږي. د کانال په

مسیر کي باید کوبښن ترسره شي ترڅو اقتصادي، د زیاتي ژوندي مقطع لرونکي وي، کم فلتريشن او کم ضایعات ولري او کوبښن وشي تر څو په نیمه کندن کاري او نیمه پرکاري کي جوړ کړل شي. کانال د مختلفو عرضي مقطعو لرونکي دي چې تر ټولو مناسبه مقطع هغه ده چې زیات مقدار انتقال کړي. چې تر ټولو اقتصادي مقطع دودنقه اي مقطع ده چې د زیات مقدار د انتقال ترڅنگ د دي مقطع د جوړولو تکنالوژي هم اسانه ده. کانال باید داسي ډیزاین شي چې د هغی سرعت په لاندې حدوداتو کي اوسي.

مینځونکي سرعت > نورمال سرعت > اصغري سرعت

سرعت/چټکتیا: (velocity)

په کانال کي سرعت باید دومره ټیټ وي ترڅو ډاډ ترلاسه شي چې دا د کانال بستر او دیوالونه نه ړنډوي. مگر دا باید دومره ټیټ هم نه وي ځکه چې د لوړو رسوباتو له امله نباتات کولای شي په کانال کي وده وکړي او د کانال د مقطعي سطحه لویه کړي. د کانال په برخه دي. سرعت په کانال کي د کانال د غولي یا بستر پورې داسې محاسبه یا ډیزاین کیږي چې $(0,3 \text{ m/sec})$ کي د لږ تر لږه سرعت ساتل رسوباتو نه په کانال کي مخنیوی وکړي

Flow velocity in canal

په کانال کي د اوبو سرعت

Material مواد	Maximum velocity to avoid Erosion د فرسایش څخه د مخنیوی لپاره تر ټولو زیاته چټکتیا	
	Less than 0,5m deep(m/s) (m/s)	Less than 1m deep
Sandy loam شکیز مټ	0,4	0,5
Loam مټ	0,5	0,6
Clay loam کلائی مټ	0,6	0,7
Clay د کلائی او تنور جوړولو خټه	0,8	1,8
Concrete/ masonry کانکریټ او سنگ کاري	1,5	2,0

د کانال استرکاري (Lining in canals)

د کانال لپاره استرکاري یو له مهمو کارونو څخه ده چې باید ترسره شي تر څو د اوبو څخه سالمه ساتنه او د هغې څخه په اغیزمنه توګه ګټه اخیستنه او له ضایعاتو څخه مخنیوي په سمه توګه ترسره شي .

1. د استرکاري ډولونه:
2. کانکریټي استر
3. پریکاسټ کانکریټ استر
4. اسفالتی استر (قیر)
5. پلاستيکي استر
6. د نیټرو استر
7. د خښتو استر

د استرکاري ګټي او تاوانونه (merits and Demerits of lining)

د استر کاري ګټي:

1. د کانالونو استرکاري فلټریشن کنټرولوي او د هغې د فصیدي اندازه کموي.
2. د کانالونو استرکاري د کانال ظرفیت لوړوي.
3. د کانالونو استرکاري د اوبو د نفوذ څخه مخنیوی کوي.
4. د کانالونو استرکاري د کانالونو مقطعي ته استواري ورکوي
5. د کانالونو استرکاري د کانال د پریمنځني څخه مخنیوی کوي
6. د کانالونو استرکاري د کانال حفظ او مراقبت مصارف کموي
7. استرکاري شوی کانالونه ارتفاعی انرژي زیاتوي

د استرکاري تاوانونه:

1. ترمیم یی ډیر سخت دی.
2. دا کانالونه دایمی دی ددی مسیر تغیر ډیر ستونزمن کار دی.
3. ددی کانالونو لومړنی مصارف ډیر زیات دی.

3.6.2 د کانال د ډیزاین کړنلاره Design procedure of Canal Section

د کانال د ډیزاین مهمې نقطې:

- د کانال ظرفیت باید د پروژې د هدف مطابق وي.
- کانال باید مناسب میلان ولري.
- کانال باید داسې جوړ شي چې لږ په کنډنکاري کې او لږ په پرکاری کې وي.
- کوشش باید وشي چې کانال د محلي موادو څخه جوړ شي.
- کانال باید داسې ډیزاین شي چې نه پکې مینځنه رامنځته شي او نه رسوب.
- کانال باید د سیند یا ذخیرې د مناسب ځای څخه جدا شي ترڅو د کانال په مسیر کې هایدرولیکي ستونزې رامنځته نشي.

د اقتصادي مقطع د پیدا کولو لپاره د لاندې رابطو څخه استفاده کوو:

$$Q = A * V, \quad V = \frac{1}{n} * R^{\frac{2}{3}} * S^{1/2} \text{ (عمومي معادله)}$$

$$R = \frac{A}{P}, \quad \text{(هایدرولیکي شعاع)}$$

$$A = B * h \quad \& \quad P = h + B + h = B + 2h$$

کله چې په یوه مجرا کې ډسچارج اعظمي وي، نو سرعت به یې هم اعظمي وي.

If Q is maximum, then V will be maximum

کله چې په یوه مجرا کې سرعت اعظمي وي، نو هایدرولیکي شعاع به هم اعظمي وي.

If V is maximum then $R^{2/3}$ will be maximum

کله چې په یوه مجرا کې هایدرولیکي شعاع اعظمي وي، نو لوند شوي محیط به یې اصغري وي.

If R is maximum then wetted parameter will be minimum ($\frac{1}{P}$)

که چیرته جریان اعظمي وي، نو لوند شوي محیط به اصغري وي.

If Q is maximum then wetted parameter will be minimum ($\frac{1}{P}$)

د اعظمي جریان لپاره لرو چې:

$$\frac{dP}{dh} = 0$$

$$1. \text{ Area Of Flow} \quad A = B * h \Rightarrow B = \frac{A}{h}$$

2. Wetted parameter $P = B + 2h \rightarrow P = \frac{A}{h} * 2h$ اوس يی مشتق نیسو $\frac{dP}{dh} = A * \left(-\frac{1}{h^2}\right) + 2$
 $\Rightarrow -\frac{A}{h^2} + 2 = 0 \Rightarrow \frac{A}{h^2} = 2$

$\Rightarrow A = 2h^2 \Rightarrow A = Bh$ then $B * h = 2h^2$ يو h د h سره خلاصیږي ،

$\Rightarrow B = 2h \Rightarrow h = \frac{B}{2}$

3. Hydraulic mean depth: $R = \frac{A}{P} \Rightarrow R = \frac{B \cdot h}{B + 2h}$ نو بیا $B = 2h$ څرنگه چې

$R = \frac{2h \cdot h}{2h + 2h} \Rightarrow \frac{2h^2}{4h} \Rightarrow R = \frac{1}{2}h$ or $0.5h$

اوس د شیزې ضریب محاسبه کوو:

د لاندې جدول له مخې د n قیمت 0.015 په نظر کې نیسو.

Table: Maning Roughness Coefficients				
Lining Category	Lining Type	n-Value different Depth Ranges		
		Depth Ranges		
		0-15 cm	15-60 cm	> 60 cm
Rigid	Concrete	0.015	0.013	0.013
	Grouted Riprap	0.04	0.03	0.028
	Stone Masonry	0.042	0.032	0.03
	Soil Cement	0.025	0.022	0.02
	Asphalt	0.018	0.016	0.016
Unlined	Bare Soil	0.023	0.02	0.02
	Rock Cut	0.045	0.035	0.025
Temporary	Woven Proper Net	0.016	0.015	0.015
	Jute Net	0.028	0.022	0.019
	Fiberglass Roving	0.028	0.021	0.019
	Straw With Net	0.065	0.033	0.025
	Cured Wood Mat	0.066	0.035	0.028
	Synthetic Mat	0.036	0.025	0.021
Gravel Riprap	2.5-cm (d50)	0.044	0.033	0.03
	5-cm (d50)	0.066	0.041	0.034
Rock Riprap	15-cm (d50)	0.104	0.069	0.035
	30-cm (d500)		0.078	0.04

3.3 جدول: Manning Roughness Coefficients

$C = \frac{1}{n} * R^{\frac{1}{6}} = \frac{1}{0.015} * 0.5^{\frac{1}{6}} = 59.39h^{1/6}$

اوس $Q = A * V \Rightarrow A = 2h^2$, $V = C * \sqrt{R * i}$

$$Q = 2h^2 * 59.39h^{\frac{1}{6}} \sqrt{0.5h * 0.0015}$$

څرنگه چې جريان په کانال کې ($8m^3 /s$) دې نو:

$$/s = 3.3 h^{8/3} \Rightarrow h = \left(\frac{8}{3}\right)^{\frac{3}{8}} = 1.4m$$

څرنگه چې د کانال عرض ($b=2h$) سره دی نو:

$$B=2h \Rightarrow B = 2 * 1.4m \Rightarrow B = 2.8m$$

$$A = b*h \Rightarrow A = 2.8m * 1.4m = 3.92m^2 \text{ اوس نو}$$

ددې لپاره چې د کانال ابعاد ستندرد راشي نو د کانال عرض 3 متره په نظر کې نیسو. او د عرض له مخې یې نور ابعاد د گراف په مرسته په لاس راوړو.

H	B	A	P	R	I	V	Q
1	3	3	5	0.6	0.0015	1.836	5.508
1.2	3	3.6	5.4	0.667	0.0015	1.971	6.609
1.4	3	4.2	5.8	0.724	0.0015	2.081	7.711
1.6	3	4.8	6.2	0.774	0.0015	2.176	8.812
1.8	3	5.4	6.6	0.818	0.0015	2.258	9.914
2	3	6	7	0.857	0.0015	2.329	11.016

○ اوس د انتخاب شوي مقطع پر اساس سرعت تنظیموو، چې باید د مجازي سرعت نه کم وي.

$$V = \frac{Q}{A} = \frac{Q}{Bh}$$

$$V = \frac{8}{1.4*3} \cdot \frac{\frac{m^3}{s}}{m^2} = 1.9 \text{ m/s}$$

○ د کانال د ثابت ساتلو لپاره، باید په کانال کې سرعت د بحراني سرعت څخه (80%) کم وي.

$$V_{cr} = \sqrt{gh}$$

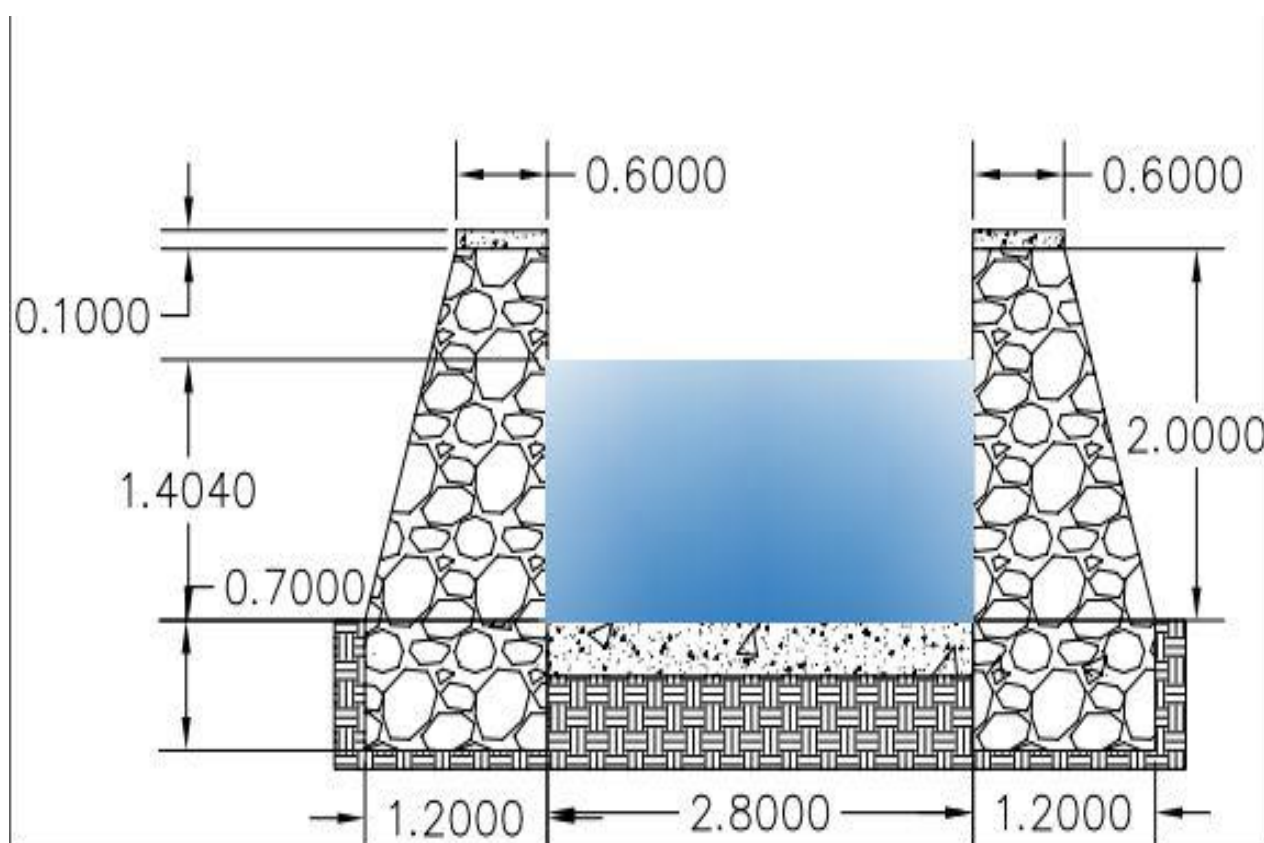
$$V_{cr} = \sqrt{9.81 * 1.4} = 3.7 \text{ m/s}$$

$$V = 1.9 \text{ m/s} < 0.8 V_{cr} \Rightarrow 1.9 \text{ m/s} < 0.8 * 3.7 \Rightarrow 1.9 \text{ m/s} < 2.96 = OK$$

- اوس د کانال مکمله ارتفاع په لاس راوړو:
- (Free Board) یا آزاده سطحه نظر په کانال کې د او مقدار ته تعیینېږي، چې د جدول څخه اخیستل کېږي.
- چې موږ په خپله پروژې کې 0.5 متره په نظر کې نیولي ده. □

$$h_{fre\ board} + h_{total} = h_{water\ in\ canal}$$

$$1.4m + 0.5m = 1.9m = h_{total}$$



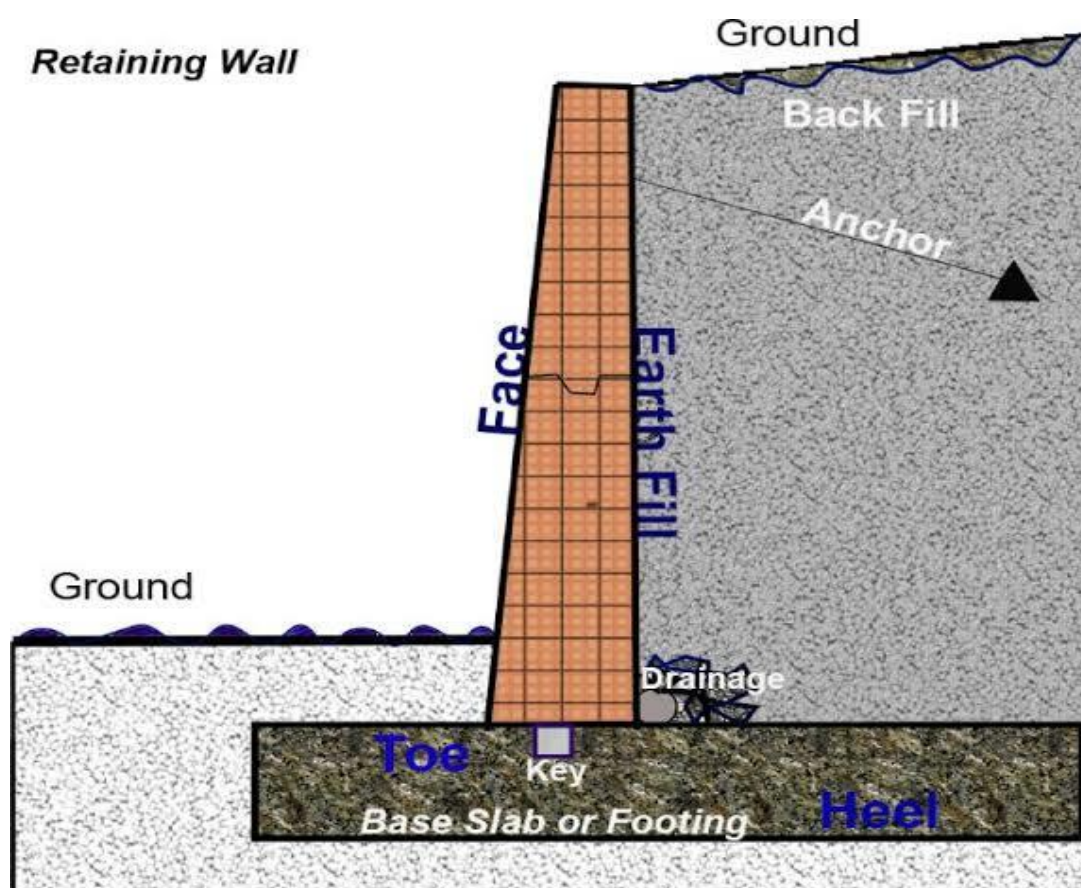
3.10 شکل: د کانال او استنادي دیوالونو مقطع

3.7 استنادي ديوالونه (Retaining walls)

تعريف: هر هغه ديوال چې د خاورې د کتلې د بنسټونو په منظور جوړ يا اعمار شي. د استنادي ديوال په نامه سره يادېږي. چې دا ډول ديوالونه د شاه له لوري فشارونه متحمل کوي.

د جوړښت له نقطې نظره استنادي ديوالونه ډير ډولونه لري، ولي هغه چې ډير زيات مروج دي په لاندې ډول سره دي:

- هغه استنادي ديوالونه چې دسنگ کارې څخه جوړېږي چې د (Gravity wall) په نامه سره يادېږي. چې دا ډول ديوالونه د خپل وزن له اثره عاملې قوې خنثي کوي.
- هغه استنادي ديوالونه چې د اوسپنيزکانکريټوڅخه جوړېږي چې د (Reinforcement, Concrete wall) په نامه سره يادېږي.
-



3.11 شکل: د استنادي ديوال نماء

بايد وويل شي چې د اهن کانکريټي ديوالونو څخه په هغو ځايونو کې استفاده کېږي چې:

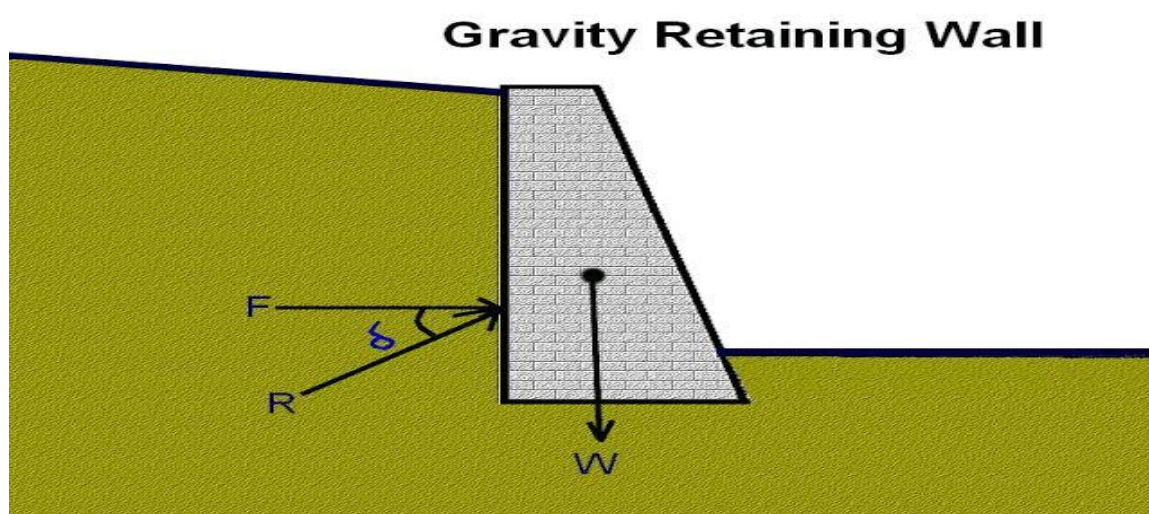
- په هغې صورت کې چې د تيگو د يو زيات مقدار ته ضرورت وي ولي ددی تيگو او يا موادو تهيه کول مشکل او يا هم غير اقتصادي وي.
- په هغې صورت کې چې ساحه محدوده وي، يعنی د ديوال عرض لپاره کافي ځای موجود نه وي.

3.7.1 د استنادي ديوالونو ډولونه:

1. وزنی استنادي ديوالونه (Gravity Retaining wall)
2. کنسولي استنادي ديوالونه (Counter Fort Retaining wall)
3. کانترافورسي استنادي ديوالونه (Counterforce Retaining wall)
4. قبرغه لرونکي استنادي ديوالونه (Buttressed Counter force Retaining wall)
5. اخوري شکه استناوي ديوالونه (Crib Retaining wall)
6. نیمه استنادي ديوالونه (Semi Gravity Retaining wall)

3.7.1.1: وزني استناوي ديوالونه:

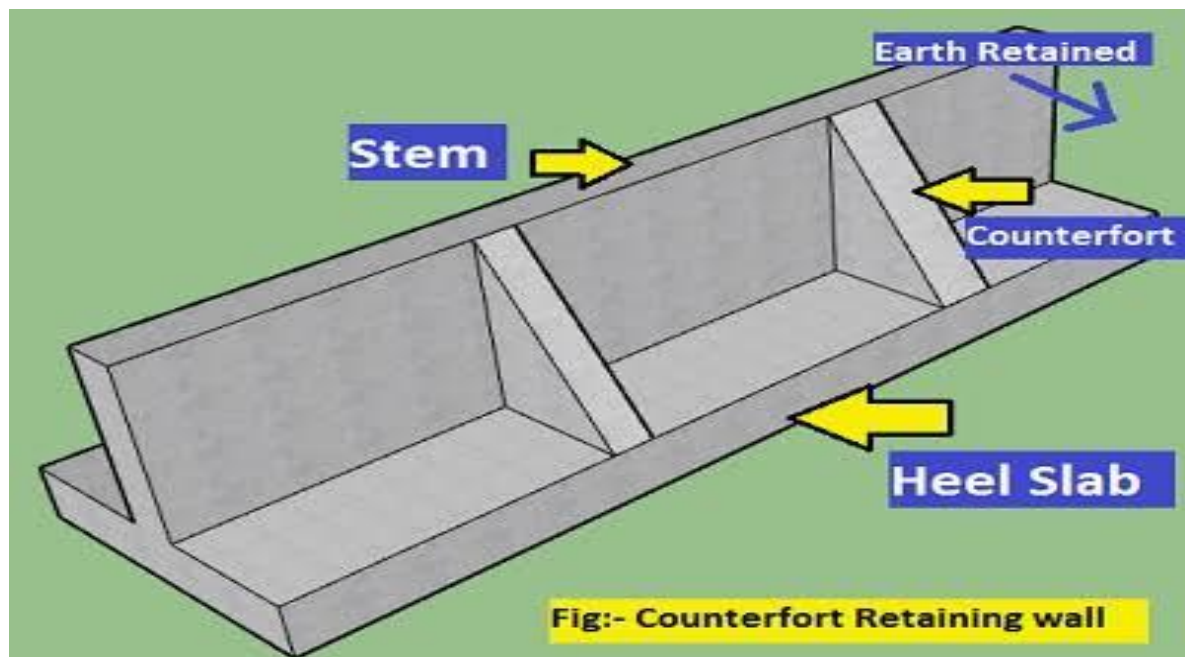
هغه ديوالونه ته ویل کیږي چې دهغه استواری د بسویدو او چپه کیدو په وړاندې د هغه د خپل وزن له اثره تامین وی د ديوالونه معمولاً له ډبرو او مصالح څخه جوړیږي او ډبرې باید نارینه وی چې په اوبو کې نه حل کیږي.



3.12 شکل: وزني استنادي ديوال

3.7.1.2 کنسولي استنادي ديوالونه:

دا ديوال اکثره وخت د اوسپنزو کانکریتو څخه جوړیږي او هغه وخت د اعمار وړدی چې ډبرین استنادي ديوال غیر اقتصادي وی. او په هغه ځای کې جوړیږي چې ساحه محدوده وی.



3.13 شکل: کنسولی استنادی دیوال

3.7.1.3 کانترافورسی استنادی دیوالونه:

دا دیوالونه په هغه وخت کې اعمارېږي چې د کنسولی استنادی دیوال ارتفاع ډیره زیاته شي حد اقل تر مترو پورې ورسېږي نو ددی پخاطر چې ددیوال ابعاد زیات نشي نو د کنسولی استنادی دیوال ته پښتې ورکوي.

3.7.2 د خاوری د داخلي اصطکاک زاویه (Repose of Angle):

هر کله چې د خاوری کتله په یو ځای کې انبار کړل شي نو د وخت په تیریدو سره دغه کتله د ځمکې دسطحی سره یوه زاویه جوړوي، چې دی ته د خاوری د داخلي اصطکاک زاویه وائي.

3.7.2.1 د خاوری د فشار طبقه بندي (Classification of Earth pressure):

په دیوالونو باندی د خاوری دوه ډوله فشارونه وجود لري:

- فعال فشار (Active pressure)
- غیر فعال فشار (Passive pressure)

د خاوری د فعال فشار تیوري (Theories for Active Earth Pressure)

ددی ډول فشار د پیدا کولو لپاره په عمومي صورت سره څلور طریقې وجود لري:

- رنکین میتود (Ranking method)
- کولمب میتود (coulomb method)

- کولن میتود (colon method)
- هندسي يا ترسيمي میتود (Drawing method)

مگر د رنکین میتود او کولمب د میتودونو څخه زیاته استفاده کيږي.

3.7.3 د رنکین تیوري (Rankins Method):

هرکله چې دیوال د خاورې د کتلې د لغزش (Sliding) په مقابل کې ممانعت کوي، نو په دې صورت کې خاوره په دیوال باندې فشار واردوي، چې دا ډول فشار د رنکین په میتود سره محاسبه کيږي.

(Ranking methods) په لاندې اساساتو سره بنا دی:

- خاوره همجنسه (Isotropic) او غیرچسپنده فرض کيږي.
- د خاورې او دیوال تر منځ چې کوم اصطکاک (Friction) رامنځته کيږي ددې څخه صرف نظر کيږي.

د (Rapture plane) د تخریب د مخنیوي په منظور د استنادی دیوال جوړيږي.

3.7.4 د کولمب تیوري (Coulomb Method):

او د داخلي (Isotropic) په دې میتود کې د خاورې د ذراتو فزیکي خواص سره مساوي، متجانس اصطکاک خواص ئې چسپنده مد نظر نیول کيږي.

3.7.5 د استنادي دیوالونو د طرحي او ډیزاین لپاره شرایط:

Conditions for the Designing of R. W

- 1- د عمومي معلوماتو لاسته راوړنه (توپوگرافیکي سروی، فزیکي جوړښت، د ابعادو کنترول).
- 2- د خاورې د لاندینيو طبقاتو تحلیل او څیړنه. (Sub soil Condition)
- 3- په دیوال باندې د اضافي بار معلومول لکه د ریل د پټلې خط، سرک، تعمیر یا ساختمان.
- 4- د دیوال د ډول تعینول او ددې لپاره آزمایشي اندازې په پام کې نیول.
- 5- د خاورې د فشار (Earth pressure) او د اضافي فشار (Surcharge pressure) محاسبه کول.
- 6- د دیوال لپاره د استواری تحلیل او څیړنه. (Structural stability)
- 7- د اساس لپاره استواری څیړنه (Foundation stability)
- 8- د دیوال لپاره د ساختمانی عناصرو څیړنه (Design structural Elements)
- 9- د ډکونکو موادو او د اوبو د رسیدلو لپاره مجراء وی (Drainage in Back fill)
- 10- دیوال لپاره د نشست او حرکت پیش بینی (Settle and movement of wall)

په دیوالونو باندی د خاوری فشار په لاندی ډول سره محاسبه کیږي:

اول حالت: په هغی صورت کي چي د خاوری سطحه مد نظر ونیول شي (Retained Earth) افقي وي. نو په دی صورت کي د خاوری فشار د لاندی رابطی له مخی لاسته راځي:

W - د خاوری د حجمي وزن څخه عبارت دي په T/m .

H - د خاوری ارتفاع ده د دیوال شاته، په m .

Φ - د خاوری د داخلي اصطکاک زاویه ده په درجه سره.

○ د استنادی دیوالونه عرضي مقطعي:

استنادی دیوالونه نظر د هغوی جوړښت ته په عمومی صورت سره څلورو ډوله مقطعو

باندی جوړیږی.

1. ذوزنقه یی مقطع

2. مربعه یی مقطع

3. مستطیلي مقطع

4. پته یی مقطع

مروج ترینه مقطع هم د تخنیکي په لحاظ او هم د تکنالوژی په لحاظه ذوزنقه ای مقطع ده. په داسی حال کي چي عمود طرف ته یی خاوره او مایل طرف یی آزاد وي، فوق العاده مقاومت لري. په هغه حالاتو کي چي د دیوال ارتفاع کمه او د خاوري فشار هم کم وی له مربعی او مستطیلي مقطعو څخه استفاده کیږی چي ددغو مقطعو استعمال په ساحه کي کم لیدل کیږی. په ځینو حالاتو د موادو له مصرف څخه مخنیوی او د تکنالوجی د آسانتیا په خاطر د پته یی لکه د زیني په شکل مقطعو څخه کار اخیستل کیږی.

3.7.6 د استنادي دیوالونو د ډیزاین کرنلاره:

په عمومی صورت د استنادی دیوالونو په ډیزاین کي لاندی مرحلی شاملی دي.

○ توپوگرافی سروی، فزیکي سروی او د دیوال ابعادو کنترول، د خاوري د لاندنیو طبقاتو

تحلیل، د □ خاوري پروفایل رسمول او د هغه د طبقاتو مشخص کول.

○ په دیوال باندی اضافی بار تعیین کول (Surcharge) د موټرو، سرک یا نور ساختمانونو،

زلزله او همداسی نور بارونه او د دیوال نوعیت ټاکل

○ د خاوري فشار او اضافی فشار محاسبه کول.

استنادی دیوالونه نظر د ساحی شرایطو، ساختمانی موادو شتوالی، د ساحی توگرافی ته په لاندی دریو گروپونو ویشل شوی.

1. وزنی استنادي دیوالونه (Gravity Retaining wall)

2. کنسولي استنادي دیوالونه (Counter Fort Retaining wall)

3. کانترافورسي استنادي دیوالونه (Counterforce Retaining wall)

3.7.6.1 د وزنی استنادی دیوالونو ډیزاین:

- ددی دیوالونو د تهداب ژوروالی د لاندی شرایطو په اساس تعیینیږی.
- زراعتی قشر پدی دیوالونو کي باید له 60cm څخه کم نه وی.
 - د ساحی یخ نیونکي ژوروالی نظر هری ساحی ته فرق کوی.
 - په زلزله خیزو منطقو کي ددی ډول دیوالونو تهدابونو ژوروالی له 2m څخه کم نه وی.

چي د تهداب ژوروالی د رنکین فورمول پواسطه محاسبه کوو.

$$D = H = \frac{p_o}{\gamma} \left(\frac{1 - \sin \phi}{1 + \sin \phi} \right)^2$$

په پورته فورمول کي D یا H د تهداب ژوروالی دی په متر سره

PO_ د تهداب د لاندینی خاوري د برداشت قابلیت په $(\frac{kg}{m^2}, \frac{KN}{m^2}, \frac{N}{m^2})$

γ _ د تهداب د لاندی خاوري حجمی وزن په $(\frac{Kg}{m^3}, \frac{KN}{m^3}, \frac{N}{m^3})$

ϕ _ د خاوري د اصطکاک داخلی زاویه ده په درجه

3.7.7 د استنادی دیوالونه تقریبی ډیزاین:

کله چي یو انجنیر د یوی ساحی سروی کوی او هلته یو استنادی دیوال ته ضرورت وی نو د هغه اندازی له لاندی طریقې څخه هم لاس ته راوړل شي.

استنادی دیوالونه په لاندی دری حالاتو کي تر ازموینی نیسو.

1. د چپه کیدو په وړاندی

$$\frac{P_{hs}}{3} < w_w \times X'$$

په پورته رابطه کی P خاوري فشار HS د خاوري ارتفاع او X' د یوال مرکز د ثقل او w_w د دیوال وزن دی.

2. د کښیناستلو په وړاندی

$$(X' + X) < \frac{2b}{3}$$

په پورتنی رابطه کي X د محصله قوی فاصله له مرکز د ثقل او b د دیوال قاعدی عرض دی.

3. د ښویدنی په وړاندی

$$P < \mu \times W_w$$

په پورتنی رابطه کي μ خاوري او د کانکریټو ترمنځ د اصطکاک ضریب.

3.7.7.1 استنادی دیوالونه ته درزونه ورکول:

استنادی دیوالونه درزونه ورکول کیری یعنی Joint ددی په خاطر که دیوال کینښنی یواځی هغه قسمت خرابیږی او نور نه خرابیږی. دا ډیر ضرور ده چې د تهداب خاوره ضعیفه وی نو په هرو 6m کې یو درز ورکول کیری چې د درز اندازه (3-5cm) ده او هغه باید له قیر او یا له مخصوص رابر څخه ډک شي او کله چې اساس محکم وی نو بیا (9-12m) ورکول کیری. مگر درز باید له تهداب څخه شروع شي.

3.7.8 د کانتیوا د بریښنا پروژي د استنادي دیوالونو ډیزاین (Retaining wall design calculation of Kantiwa power project)

لکه څخه چې دا استنادي دیوال د کانال د محافظت او ساتنې لپاره جوړ شوي نو لومړي د هغه کانال لپاره ترسره کوو چې د ابگیر څخه شروع شوي او د ترسبګاه پوري ادامه لري نو په دي کانال کې د اوبو ارتفاع (1,4m) او د کانال ټوله ارتفاع (2,0m) ده. او همدارنګه د دیوال پورتنی عرض (a = 0,6m) او د دیوال لاندینی عرض (b = 1,2m) دی.

○ لومړي په استنادي دیوال باندي د اوبو فشار محاسبه کوو، چې د لاندي فورمول پواسطه محاسبه کیری.

$$P_{\text{water}} = \frac{\gamma_{\text{water}} H_{\text{water}}^2}{2} \Rightarrow \frac{9,81 \text{ KN/m}^3 \times 1,4^2 \text{ m}}{2} = 9,613 \text{ KN/m}$$

په پورته فورمول کی

$$\gamma_{\text{water}} = 9,81 \text{ KN/m}^3 = \text{د اوبو حجمي وزن دی.}$$

$$H_{\text{water canal}} = 1,4 \text{ m} = \text{په کانال کی د اوبو ارتفاع}$$

○ په استنادي دیوال باندي د خاوري فشار محاسبه کوو

$$P_{\text{soil}} = \frac{\gamma_{\text{soil}} \times H_{\text{retaining wall}}^2}{2} \Rightarrow \frac{18 \text{ KN/m}^3 \times 2^2 \text{ m}}{2} = 36 \text{ KN/m}$$

په پورته فورمول کی

$$\gamma_{\text{soil}} = 18 \text{ KN/m}^3 = \text{د خاوری حجمي وزن}$$

$$H_{\text{Retaining wall}} = 2,0\text{m} = \text{د استنادي دیوال ارتفاع}$$

$$\gamma_{\text{wall}} = 22 \text{ KN/m}^3 = \text{د استنادي دیوال د موادو وزن}$$

○ اوس مجموعي فشار محاسبه کوو

$$P_{\text{total}} = P_{\text{soil}} - P_{\text{water}} \Rightarrow 36 - 9,9613 = 26,387$$

○ د استنادي دیوال خپل وزن د لاندې فورمول په واسطه پیدا کوو

$$W_w = \frac{a+b}{2} H * \gamma_{\text{wall}}$$

$$W_w = \frac{0,6 \times 1,2}{2} * 2 * 22 \text{ KN/m}^2$$

$$= 39,6 \text{ KN/m}$$

○ په استنادي دیوال د پاسه د خاوري وزن محاسبه کوو.

$$W_s = \frac{b * h}{2} * \gamma_{\text{soil}} \Rightarrow \frac{1,2 * 2}{2} * 18 \text{ KN/m}^3$$

$$w_{\text{soil}} = 21,6 \text{ KN/m}$$

○ اوس مجموعي وزن پیدا کوو

$$W_{\text{total}} = w_w + w_{\text{soil}} = 39,6 + 21,6$$

$$w_{\text{total}} = 61,2 \text{ KN/m}$$

○ د استنادي دیوال په عرضي مقطع کې د X په محور د ثقل مرکز x^- پیدا کوو.

$$x^- = \frac{a^2 + ab + b^2}{3(a+b)} = \frac{0,6^2 + 0,6 * 1,2 + 1,2^2}{3(0,6 + 1,2)} = 0,466\text{m}$$

○ د استنادي دیوال په قاعده کې د محصلي قوي فاصله X_1 پیدا کوو.

$$X_1 = \frac{P * h}{3w} \Rightarrow \frac{26,378 * 2}{3 * 61,2} = 0,287\text{m}$$

○ عین المرکزیت پیدا کوو.

$$e = (x^- + x_1) - \frac{b}{2} = (0,466 + 0,287) - \frac{1,2}{2} = 0,153$$

○ اوس اعظمی او اصغری تشنجات پیدا کوو.

$$F_{\max} = \frac{W_w}{b} \left(1 + \frac{6e}{b} \right) = \frac{61,2}{1,2} \left(1 + \frac{6 * 0,153}{1,2} \right) = 90,015 \text{ KN/m}^2$$

$$F_{\min} = \frac{W_w}{b} \left(1 - \frac{6e}{b} \right) = \frac{61,2}{1,2} \left(1 - \frac{6 * 0,153}{1,2} \right) = 11,985 \text{ KN/m}^2$$

3.7.8.1 د استنادي دیوال د مقاومت امتحانول:

د استنادي دیوال د مقاومت د امتحانولو لپاره دري حالاتونه شتون لري

○ د چپه کیدو په مقابل کی

$$\frac{PH_s}{3} < W_w * x^- \Rightarrow \frac{26,387 * 2}{3} < 61,2 * 0,466$$

$$17,591 < 28,591 \quad \checkmark \text{ OK}$$

○ د بنویدنی په مقابل کی

$$P < \mu * W_w \Rightarrow 26,387 < 0,55 * 61,2$$

$$26,387 < 33,66 \quad \checkmark \text{ ok}$$

○ د کبنناستلو په مقابل کی

$$x^- + x_1 < \frac{2}{3}b \Rightarrow 0,466 + 0,287 < \frac{2}{3} * 1,2$$

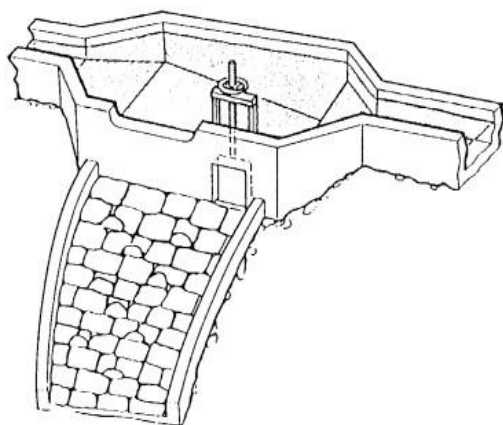
$$0,753 < 0,8 \quad \checkmark \text{ ok}$$

3.9 ترسبگه (Settling Basin):

اوبه د خپل ځان سره مختلف میده او لامبو وهونکي مواد انتقالوي. څرنگه چې دغه مواد د توربین د تخریب لامل ګرځي. او همدارنگه دا اړینه ده چې د خټو د زیاتوالي نه چې د جریان سره راځي مخنیوي وشي، ځکه چې خټي د سختو ککرونکو څخه جوړ شوی دي. لکه شګه کولای شي توربین ته جدي زیان ورسوي. نو د دې لپاره چې توربین ته د دغه موادو د انتقال مخه ونیول شي نو، د (MHP) پروژو په ډیزاین کې یو ساختمان په نظر کې نیول کېږي، تر څو دغه مواد هلته نشست وکړي. چې دغه ساختمان د ترسبگه (Settling Basin) په نامه یادېږي.

نو ترسبگه یو مهم او مؤثره ساختمان دی، چې په (Headrace canal) کې د رسوبي او لامبو وهونکو موادو د لیرې کولو په خاطر جوړېږي. عموماً دا ساختمان (RoR or Run Of River) پروژو کې جوړ یا به نظر کې نیول کېږي.

یا ترسبگه هغه ساختمان دی چې هلته خاوري، شګي، او نور میده او لامبو وهونکي ذرات د ځمکې د جاذبې له اثره په عمودي او مایل ډول سره د ځمکې بنسټه خوا ته حرکت کوي، او هلته جمعه کېږي. او بیا دغه مواد د (Flushing Gate) له لارې د ترسبگه څخه بهرته ویستل کېږي.



3.14 شکل: د ترسبگه نماء



3.4 انځور: ترسبگه

ترسبگه (Settling Basin) د اوږدوالی له نظره په دری (3) برخو ویشل کېږي:

- 1- Length of Entry: دا لومړنۍ نوښتۍ یی اوږدوالی دی چې اوبه ترسبگه ته داخلېږي.
- 2- Length of Setting: دا د مستطیلې برخې اوږدوالی دی، چېرې چې ترسبي مواد جمعه کېږي.
- 3- Length of Exit: دا د دوهمې نوښتۍ اوږدوالی دی کوم چې اوبه فشاري حوض ته تری ځي.

ترسبگه (Settling Basin) د ژوروالي له نظره په دوه برخو ویشل کیږي:

- 1- د تولیدلو ژوروالی (Collection Depth): دا د رسوبي موادو ژوروالی دی په ترسبگه کې.
- 2- د ترسبگه ژوروالی (Settling Depth): دا د ترسبگه ژوروالی دی.

د ترسبگه اندازه د رسوباتو د ډول، د رسوباتو د اندازې، د رسوباتو د بار او د خالي کولو اندازې پورې اړه لري.

په ترسبگه کې باید د اوبو د نا آرامه او تلاطم جریان څخه مخنیوی وشي. دا ځکه چې دا د ترسبگه په بستر کې د مغلقو دراتو، خټي، شگي او نورو لامبو وهونکو موادو کچې لوړوالی سبب ګرځي.

د ذخیره شویو ترسباتو د وینځلو یا تخلیې وسیله د ترسبگه په اخیره کې جوړیږي. بیا د اوبو جریان د ترسبگه څخه کانال ته ننوځي.

3.9.1 د مینځلو او تخلیې بیلا بیل ډولونه:

د مینځلو او تخلیې د بیلا بیلو ډولونو ترتیب او نظم په ترسبگه کې شتون لري. تر څو د ترسبگه څخه ترسبي مواد لیري کړي.

په عام او ساده ډول سره د وینځلو سیستم د عمودي فلش پایپ څخه کار اخیستل کیږي. کوم چې د ترسبگه په په بستر کې ځای پر ځای کیږي. تر څو د اوبو جریان له ترسبگه څخه بهر کړي.

کله چې دغه عمودي پایپ پورته کیږي، هغه اوبه چې د رسوباتو سره په ډنډ کې زیرمه شوي دي له دې سوري څخه ویستل کیږي. دا لکه د سریزې یا پرچاوی (Spillway) پشان هم کار کوي. که چیرې په عمودي موقف کې، ځای پر ځای شوی وي.

د ترسبگه د وینځلو بله طریقه د تخلیې دروازي (Sluice Gates) نصب کول دي. دا دروازی د اوبو د بهر کولو په موخه کارول کیږي. یا په لاسي ډول او یا هم په میخانیکي ډول پورته کیږي. په ترسبگه کې سریزه (Spillway) هم په نظر کې نیول کیږي.

Design Procedure of Settling Basin 3.9.2

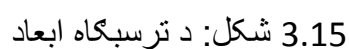
- ترسبگه باید مناسب ابعاد ولري. باید ډیر لوی او غیر اقتصادي نه اوسي.
- رسوبي مواد باید په صحیح او درسته توګه په ترسبگه (Settling Tank) کې رسوب وکړي.
- په ترسبگه (Settling Tank) کې اوبه باید توربولینتي خاصیت غوره نکړي.
- د موادو مینځنه باید په منظم وخت او انټروال کې صورت ونیسي. چې دا وخت د (8-12) ساعتونو پورې په نظر کې نیول کیږي.

په عمومي ډول د ترسبگه طول له درې برخو څخه جوړ شوی دی:

1. دخولي برخي طول (L entry)
2. د رسوبي برخي طول (L settling)
3. د خروجي برخي طول (L exit)

او همدارنگه د ترسبگه (Settling Basin) ژوروالی په دوه برخو ویشل شوی دی.

1. رسوبي ژوروالی (D settling)
2. د اوبو ژوروالی (D collection)



3.9.4 د رسوبي ذري لپاره شرايط:

د رسوبي زری (d limit) لپاره بايد لاندی شرايط په نظر کې ونيول شي:

1. که چيرته د پروژي ارتفاع د $(h \leq 10m)$ پوری وي، نو د رسوبي زری (d limit) قيمت بايد $(d \text{ limit} = 0.3-0.5mm)$ پوری په نظر کې ونيول شي.
2. که چيرته د پروژي ارتفاع د $(10m \leq h \leq 100m)$ پوری وي، نو د رسوبي زری (d limit) قيمت بايد $(d \text{ limit} = 0.2-0.3)$ په نظر کې ونيول شي.
3. او که چيرته د پروژي ارتفاع د $(h > 100m)$ څخه وي، نو د رسوبي زری (d limit) قيمت بايد د $(d \text{ limit} = 0.1-0.2)$ پوری په نظر کې ونيول شي.

Parameters of Settling Basin 3.9.5

1-(Vs) Settling Velocity or Fall Velocity

→ Function of density of particals, specific weight, shape, viscosity, and temperture.

که چيرته (Vs) مشخص شوی نه وي، نو د لاندې فرمولونو په واسطه يې لاسته راوړلای شو.

$$\text{For } Re > 1000, \quad d > 1mm \quad V_s = \sqrt{3.33g(S-1)} \times D$$

$$\text{For } Re = 1 \text{ to } 1000, \quad d = 0.5 \text{ to } 1mm \quad V_s = \sqrt{\frac{4}{3} \times \frac{g}{CD} \times (S-1)} \times D$$

$$\text{For } d = \text{up to } 0.1mm \quad V_s = 418(S-1)D^2 \times \left(\frac{3T+70}{100}\right)$$

همدارنگه مونږ کولای شو چې د مختلف (Temperture) لپاره ، د (Vs) قيمت د جدول څخه واخلو.

2- د ترسبگه د سطحي مساحت (Area of Settling Basin)

$$A_s = \frac{k \times Q}{V_s}$$

(k) = توربولینتي ضریب دی، چې $(k=1.5-2)$ پوري په نظر کې نیول کېږي.

(Vs) = د زری د (fall) یا د ناستي سرعت دی.

3- (Flow Velocity)

$$V = a\sqrt{d}$$

(d) = دا د زری اندازه ده په mm سره.

(a) = دا ثابت دی، او ددې قیمت په لاندې ډول دي.

$$(a)=0.36 \quad \text{for} \quad d>1\text{mm}$$

$$(a)=0.44 \quad \text{for} \quad d=0.1-1$$

$$(a)=0.51 \quad \text{for} \quad d<0.1\text{mm}$$

څرنگه چې (L/B=4 to 10m) نو: $Vs = L \times B$ سره.

$$\text{And check with } B' = 4.75\sqrt{Q}$$

$$\Rightarrow B > B' \text{ Ok } \checkmark$$

3.9.6 د ترسبگه د ډیزاین مراحل:

په لاندې مراحلو کې یوه ترسبگه (Settling Basin) ډیزاین کوو:

1. د (Settling Tank) یا د مستطیلي برخې اوږدوالی د لاندې رابطې له مخې په لاس راوړو:

$$Q = A_{vertical} \times V_{vertical} \Rightarrow L_{settling} = \frac{Q}{W_{settling} \times V_{vertical}}$$

(Q) = دا د اوږو هغه اندازه ده چې د کانال څخه ترسبگه (Settling Basin) ته ورځي.

(W settling) = دغه برخه محیطي شرایطو ته په کتو سره ټاکو. تمب وایی دغه برخه (2-) headrace*(5) ټاکو.

(V vertical) = دا د یوې زری عمودي سرعت دی، چې د جدول څخه نظر د زری غټوالي ته ټاکل کېږي.

Table 3.5.1 Vertical velocities of particles

Use this table to find the relevant vertical sinking velocity. Ask the turbine manufacturer to specify maximum permissible particle size.

Particle size mm	V_{vertical} m/s
0.1	0.02
0.3	0.03
0.5	0.1
1.0	0.4

3.4 جدول: Vertical Velocities of Particles

د افقي سرعت د لاسته راوړلو لپاره د لاندې فورمول څخه استفاده کوو:

$$Q = A_{\text{horizontal}} \times V_{\text{horizontal}}$$

$$\Rightarrow W_{\text{settling}} \times D_{\text{settling}} \times V_{\text{horizontal}}$$

د افقي سرعت او د (D settling) ژوروالي تر منځ د ستوک قانون (Stokes law) د لاندې نسبت څخه استفاده کوو:

د ستوک د قانون (Stokes law) په مطابق د ذرې د Fall وخت او د حرکت وخت سره مساوی دي، نو:

$$\frac{L_{\text{settling}}}{D_{\text{settling}}} = \frac{V_{\text{horizontal}}}{V_{\text{vertical}}}$$

نو د اولی او دوهمی معادلې د مساویتوب څخه د پیزاین معادله په لاس راځی:

$$L_{\text{settling}} = \frac{(1.5 - 2)Q}{W_{\text{settling}} \times V_{\text{vertical}}}$$

3.9.10 د نورستان ولايت د کانتیوا (Kantiwa) د برېښنا بند د ترسېبګاه (Settling Basin) د ساختمان ډیزاین :

○ لومړۍ د کوچنۍ زړې (d limit) قطر نظر ساحوي شرایطو ته په لاس راوړو: څرنگه چې ددې پروژې ارتفاع (27m) ده: $10m \leq h \leq 100m$ نو د ذرې قطر 3mm انتخابوو. نظر جدول ته د ذرې سرعت ($w=0.03m/sec$) انتخابوو.

اوس د ترسېبګاه د ضرورت وړ مساحت په لاس راوړو، نو:

$$A = \frac{(1.5 - 2)Q}{w}$$

Q = د اوبو مقدار دی چې ترسېبګاه ته داخلېږي.
 w = نظر جدول ته د ذرې انتخاب شوی سرعت دی.
 نو ددې ځای څخه لرو چې:

$$A = \frac{2Q}{w} \Rightarrow A = \frac{2 \times 8 \frac{m^3}{sec}}{0.03 \frac{m}{sec}} = 533m^2$$

اوس د مساحت له مخې د ترسېبګاه (Settling Basin) عرض او اوږدوالی په لاس راوړو.

د ترسېبګاه (Settling Basin) عرض باید د هیدریس کانال درې برابره وي، نو: زمونږ د کانال عرض (3.92m) دی، چې د کانال په محاسباتو کې مو په لاس راوړی وو، نو:

$$B \text{ settling basin} = 3 \times B \text{ canal} \Rightarrow B \text{ settling basin} = 3 \times 3.93m = 11.76m$$

Say (12m)

اوس د ترسېبګاه (Settling Basin) اوږدوالی په لاس راوړو، نو لرو چې:

$$B \times L = A \Rightarrow 12m \times L = 533m^2 \Rightarrow L = \frac{533m^2}{12m} \Rightarrow L = 44.4m$$

اوس یې چک (Check) کوو چې باید (L/B) د (4m-10m) پورې قیمت واخلي، نو:

$$\frac{L}{B} = (4m - 10m) \Rightarrow \frac{44.4m}{12m} = 3.7m \dots \dots \dots its \text{ not ok}$$

نو ددې په خاطر چې د ($L/B=4m-10m$) قانون صدق وکړی، نو موږ د ترسېبګاه اوږدوالی ($L=48m$) په نظر کې نیسو.

$$\frac{L}{B} \Rightarrow \frac{48m}{12m} = 4m \dots \dots \dots \text{now its ok} \checkmark$$

اوس د ترسبگه (Settling Basin) ژوروالی په لاس راوړو:

$$V \text{ horizontal} = \frac{Q}{B \times y}, \quad \text{څرنګه لرو چې،}$$

$$V \text{ horizontal} < 0.44\sqrt{d \text{ limit}} \Rightarrow V \text{ horizontal} < 0.44\sqrt{0.3} \Rightarrow w = 0.24 \frac{m}{sec}$$

$$\Rightarrow y = 0.24 \frac{m}{sec} = \frac{Q}{B \times y} \Rightarrow Q = 0.24 \frac{m}{sec} \times B \times y \Rightarrow y = \frac{Q}{B \times 0.24 \frac{m}{sec}}$$

$$\frac{8 \frac{m^3}{sec}}{12m \times 0.24 \frac{m}{sec}} \Rightarrow y = 2.8m$$

اوس د ذراتو ژوروالی په لاندې طريقه په لاس راوړو:

○ فرضوو چې د ذراتو وزن په فی متر مکعب کې ($C = 2 \frac{kg}{m^3}$) دی. او د وچ کثافت $\rho = 2400 \frac{kg}{m^3}$ دی.

نو لوند کثافت به یی په لاندې ډول په لاس راوړو:

$$\rho \times 0.5 \Rightarrow 2400 \frac{kg}{m^3} \times 0.5 = 1200 \frac{kg}{m^3}$$

د ترسبگه د تشولو فریکونسي (T=12 hours) پیشنهادوو:

$$S \text{ load} = Q \times T \times C \Rightarrow S \text{ load} = 8 \times (12 \times 60 \times 60) \times 2 \Rightarrow S \text{ load} = 691200kg$$

اوس د نوموړو ذراتو حجم په لاس راوړو:

$$V \text{ sediments} = \frac{S \text{ load}}{\rho \times 0.5} \quad \text{څرنګه چې معادله لرو چې}$$

$$\text{نو } V \text{ sediments} = \frac{691200kg}{2400 \frac{kg}{m^3} \times 0.5} \Rightarrow V \text{ sediments} = 576m^3$$

اوس د ترسبگه حقيقي مساحت په لاس راوړو:

$$A = B \times L \Rightarrow A = 12m \times 48m \Rightarrow A = 576m^2$$

اوس د ذراتو ژوروالی په لاندې ډول په لاس راوړو:

$$h \text{ sediments} = \frac{V \text{ sediments}}{A \text{ settling}} \Rightarrow h \text{ sediments} = \frac{576m^3}{576m^2} \Rightarrow h \text{ sediments} = 1m$$

اوس د ترسبگه (Settling Basin) د ننوتونکي (L entry) او خروجي (L exit) برخو اوږدوالی په لاس راوړو:

په لومړۍ قدم کې (Required Depth) په لاس راوړو.

موږ په خپله پروژه کې د ترسبگه لپاره آزاده سطحه (Free board) (0.8m) په نظر کې نیولی ده، نو:

Required depth of basin

$$= h \text{ free board} + \text{depth of settling} + \text{depth of sediments}$$

$$\Rightarrow \text{Required depth of basin} = 0.8m + 2.8m + 1m$$

$$\Rightarrow \text{Required depth of basin} = 4.6m$$

اوس د ننوتونکي برخې اوږدوالی محاسبه کوو:

$$L \text{ inlet} = \frac{B - B'}{2 \tan(\alpha)} \Rightarrow L \text{ inlet} = \frac{12m - 3.92m}{2 \tan(27^\circ)} \Rightarrow L \text{ inlet} = 7.92m$$

(B)= width of settling basin, and (B')=width of headrace canal.

(α)= is the angle, that take (11° to 27°) value.

اوس د خروجي برخې اوږدوالی په لاس راوړو.

$$L \text{ outlet} = \frac{B - B'}{2 \tan(\beta)} \Rightarrow L \text{ outlet} = \frac{12m - 3.92m}{2 \tan(45^\circ)} \Rightarrow L \text{ outlet} = 4m$$

(B)= width of settling basin, and (B')=width of canal.

(β)= is the angle, that take (27° to 45°) value.

3.9.11 د ترسبگه (Settling Basin) د پرچاوي محاسبات:

هغه مقدار اوبه چې د پرچاوي څخه تیریري د لاندې رابطې له مخې یی په لاس راوړو.

$$Q_{spillway} = Q_{max\ flood} - Q_{design}$$

$$Q_{max\ flood} = 1.15 \times Q_{gross} \Rightarrow Q_{max\ flood} = 1.15 \times 8 \frac{m^3}{sec}$$

$$\Rightarrow Q_{max\ flood} = 9.2 \frac{m^3}{sec}$$

$$Q_{spillway} = 9.2 \frac{m^3}{sec} - 8 \frac{m^3}{sec} \Rightarrow Q_{spillway} = 1.2 \frac{m^3}{sec}$$

د پرچاوي د څوکي ارتفاع د اوبو د نارمل سطحې سره برابر نیسو.

$$h_{spillway} = h_{normal} = h_{crest} - spillway$$

$$\Rightarrow h_{settling\ basin} - h_{free\ board}$$

$$\text{نو } h_{spillway} = 4.6m - 0.8m \Rightarrow h_{spillway} = 3.8m$$

اوس د پرچاوي عمومي معادله لیکو:

$$Q = Cw \times L_{spillway} \times (h_{overtop})^{1.5}$$

$$(h_{overtop}) = h_{free\ board} = h_2 = 0.8m$$

اوس د عمومي معادلې نه د پرچاوي اوږدوالی په لاس راوړو:

$$L_{spillway} = \frac{Q_{spillway}}{1.6 \times (h_{overtop})^{1.5}} \Rightarrow L_{spillway} = \frac{1.2 \frac{m^3}{sec}}{1.6 \times (0.8m)^{1.5}}$$

$$\Rightarrow L_{spillway} = 1m$$

3.9.12 د ترسبگه د مينځني (Flushing) لپاره د دروازی محاسبات:

د ترسبگه د دروازی د مينځني لپاره مو $(6 \frac{m^3}{sec})$ په نظر کې نيولی دي.

څرنگه چې په ترسبگه کې د اوبو ارتفاع (Height of water in basin=4.6m) ده.

کوم مقدار اوبه چې د نوزل څخه خارجيږي:

$$Q = \mu \times A \sqrt{2 \times g \times h} \quad \mu = 0.62$$

$$A = \frac{Q}{\mu \times \sqrt{2 \times g \times h}} \Rightarrow A = \frac{6 \frac{m^3}{sec}}{0.62 \times \sqrt{2 \times 9.81 \times 4.6m}} \Rightarrow A = 1m^2 \quad \text{ددې خای څخه لرو چې}$$

$$\text{نو} \quad h = \frac{A}{b}, \dots \dots \dots b = 2, \quad \Rightarrow h = \frac{1}{2} \Rightarrow h = 0.5m$$



انځور: ترسبگه

څلورم څپرکی

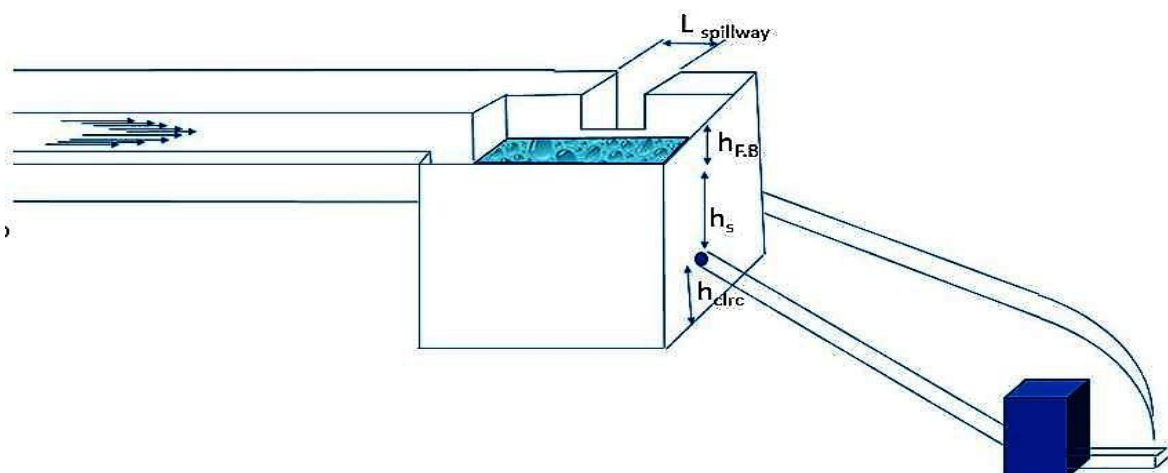
4.1 فشاري ډنډ، يا د اوبو زیرمه (Forebay):

فشاري ډنډ يا د اوبو زیرمه د مایکرو هایدرو برېښنا په تولید کې د برېښنا بند لپاره خورا اړین جوړښت دی. فشاري ډنډ يا د اوبو زیرمه (فوربی) د اوبو د جریان فشاري نل (Penstock) ته برابروي. دا ډنډ يا زیرمه داسی میل لری تر څو د اوبو جریان ته چټکتیا ورکړي.

فشاري ډنډ يا فوربی د اوبو جریان په پنستاک کې هم تنظیموي، او هم اضافه اوبه د (Spillway) له لارې لیرې کوي. د فشاري ډنډ يا فوربی ټانک هم د ثانوي (Settling Basin) په توګه کار کوي، او ځیني ذرات چې له کانال نه فشاري ډنډ يا فوربی ته ننوځي جذبوي. فشاري ډنډ باید د پنستاک نل څخه پورته کافي جیګوالی یا ارتفاع ولري تر څو د پنستاک نل د هوا اخیستلو څخه چې د جریان سرعت راتیتوي محفوظ وساتاتي. لږه ارتفاع د پنستاک نل کې اړینه ده. چیرته چې سرعت په نل کې د اوبو سرعت دي. د قاعدی په توګه، د اوبو جیګوالی یا ارتفاع نل څخه باید د پنستاک د قطر نه دوه ځله زیات وي.

د فشاري ډنډ لږ تر لږه اندازه باید دا وي، چې یو څوک وکولای شي په اسانۍ سره ننوځي او پاک ېې کړي. ددې لپاره لږ تر لږه یا حد اقل اړین عرض باید یو متر وي. که څه هم د رسوباتو د زیاتوالي یا بارطمه په فوربی کې نشته خو کله ناکله د سیلاب پر مهال زیرمه ډیر ژر ډکيږي، نو له همدې کبله په فوربی کې ځیني ځایونه ترسبګاه ته په نظر کې نیول کيږي. که چیرې ممکنه وي د فوربی اندازه داسی ډیزاین شي یا په نظر کې ونیول شي، چې یواځې د 15 ثانویو لپاره اوبه په زیرمه کې پاتې شي. عموماً د وړو جریانونو او وړو سايټونو لپاره، چیرې چې هیدریس کانال نسبتاً لنډ وي، د فوربی او ترسبګاه سره یو ځای په نظر کې نیول کيږي. په داسی قضیو کې دوی د یو دیوال په واسطه سره جلا کېږي.

په زیرمه کې د فشار نل مخی ته یوه جالی په نظر کې نیول کېږي چې تر څو د اضافه شیانو و ننوتلو مخنیوی وکړي.



4.1 شکل: فشاري ډنډ

4.1.1 د فشاري حوض (Forebay) دندې:

- د فشاري نل (Penstock) لپاره د جريان حالت تنظيموي، بلخصوص په هغه وخت کې چې اضافي اوبه د پرچاوي پواسطه بهر ته انتقاليري.
- د آزاد حالت څخه فشاري حالت ته جريان بدلوي.
- د دوهمې ترسبگه په حيث ورڅخه استفاده کېږي. هغه رسوبي مواد چې ترسبگه کې رسوب ونکړي، نو بيا په فشاري حوض کې رسوب کوي.
- په هغه وخت کې چې په توربين کې کوم مشکل رامنځته کېږي، نو بيا اوبه د فشاري حوض څخه د پرچاوي په ضريعه پرچاوه کېږي.
- د فشاري حوض ساختمان د ترسبگه ساختمان په څير ډير خو په فشاري ډنډ په اخر کې نيونکي جالۍ په نظر کې نيول کېږي.

4.1.2 د فشاري ډنډ ډيزاين کړنلاره : Design of Forebay Procedure

1. په فشاري ډنډ کې جريان بايد دوه برابره د کانال د جريان وي. $Q_{forebay} = 2 \times Q_{canal}$
2. په فشاري حوض يا ډنډ کې د اوبو سرعت بايد د $(0.3m - 0.8m)$ پورې بايد په نظر کې ونيول شي.
3. فشاري ډنډ حجم بايد په هغه اندازه وي، چې په اضطراري حالت کې بايد د $(1.5min - 3min)$ پورې اوبه وساتي. $Volume_{forebay} = ((1.5min - 3min) \times Q_{forebay})$
4. فشاري ډنډ ته بايد په کافي اندازه آزاده ارتفاع (Free board) هم ورکړل شي.
5. څرنگه چې فشاري ډنډ د ترسبگه وظيفه هم اجراء کوي، نو بايد د ترسبي موادو د ويستلو لپاره پرچاوه هم په نظر کې ونيول شي.
6. فشاري ډنډ بايد داسې ډيزاين شي، چې د فشاري نل د پاسه اوبه اوسي. تر څو د اوبو د گرداو څخه مخنيوی وشي. چې دغه اوبو ته (Submerged head) ويل کېږي، چې د لاندې رابطو له مخې يې په لاس راوړو.

$$H_{submerged} = 1.5 \times \frac{V^2_{penstock}}{2 \times g}$$

$$H_{submerged} = 0.5 \times V^2_{penstock} \sqrt{D_{penstock}}$$

- (V) = په فشاري نل (Penstock) کې د اوبو سرعت دی، چې د $(2.5 \frac{m}{sec} - 3 \frac{m}{sec})$ په نظر کې نيول کېږي. او د فرمول پواسطه يې هم په لاس راوړلای شو.

$$V_{penstock} = \frac{Q}{A} \Rightarrow V_{penstock} = \frac{Q}{\frac{\pi \times d^2}{4}}$$

(Q) = دا په فشاري ډنډ کې د اوبو جریان دی.

(D pen) = دا د فشاري نل (Penstock) قطر دی، چې د لاندې رابطې له مخې یې په لاس راوړو.

$$D_{pen} = \sqrt{\frac{4 \times Q}{\pi \times v}}$$

(Q) = د فشاري نل (Penstock) لپاره د اوبو جریان دی.



انځور: فشاري ډنډ (Forebay)

4.1.3 د نورستان ولايت د کانتیوا د (اوبو برېښنا) د پروژې د فشاري حوض ډیزاین محاسبات:

1- په لومړي قدم کې، په فشاري ډنډ کې د اوبو جريان په لاس راوړو:
څرنگه چې په فشاري حوض کې د اوبو جريان دوه چنده د کانال د جريان دی. او د کانال جريان $8 \frac{m^3}{sec}$ دی چې مخکې مو د کانال په محاسباتو کې په لاس راوړی وو، نو:

$$Q_{forebay} = 2 \times Q_{canal} \Rightarrow Q_{forebay} = 2 \times 8 \frac{m^3}{sec} \Rightarrow Q_{forebay} = 16 \frac{m^3}{sec}$$

2- د دوو فشاري نلونو څخه په یو فشاري نل کې سرعت پیدا کوو.

$$Q_{penstock} = \frac{Q_{design}}{2} \Rightarrow Q_{penstock} = \frac{8 \frac{m^3}{sec}}{2} \Rightarrow Q_{penstock} = 4 \frac{m^3}{sec}$$

اوس د فشاري ډنډ حجم په لاس راوړو.

$$Volume_{forebay} = Q_{forebay} \times t$$

(t) = دا هغه وخت دی چې فشاري حوض پکې اوبه ساتی. چې دا وخت باید د (t=1.5min-3min) پورې وي. چې موږ په خپله پروژه کې 1.5min په نظر کې نیولی دی.

$$Volume_{forebay} = Q_{forebay} \times t \Rightarrow Volume_{forebay} = 16 \frac{m^3}{sec} \times (1.5 \times 60) = 1440m^3$$

اوس د فشاري ډنډ مجموعي ارتفاع په لاس راوړو.

$$Total\ height\ of\ forebay = h1 + D_{penstock} + H_{submerged} + h2$$

(h1) = د ترسبي موادو ارتفاع ده. چې په دې پروژه کې (0.5m) په نظر کې نیول شوي ده.

(h2) = دا د فشاري حوض آزاده ارتفاع (Free board) ده. چې موږ (1m) په نظر کې نیولي ده.

(D_{pen}) = دا د فشاري نل قطر دی. چې د لاندې رابطې له مخې په لاس راځي.

$$D_{penstock} = \sqrt{\frac{4 \times Q}{\pi \times v}} \Rightarrow D_{penstock} = \sqrt{\frac{4 \times 4}{3.14 \times 3}} \Rightarrow D_{penstock} = 1.3m$$

(Q) = د پښتاک لپاره جریان دی.

(v) = په فشاري نل (Penstock) کې د اوبو سرعت دی. چې دا سرعت باید $(2.5 \frac{m}{sec} - 3 \frac{m}{sec})$ پوري وي

(H_{sub}) = دا د فشاري نل (Penstock) د پاسه د اوبو ارتفاع ده، چې د لاندې رابطو له مخې په لاس راځي.

$$H_{submerged} = 1.5 \times \frac{v^2_{pen}}{2 \times g} \Rightarrow H_{sub} = \frac{1.5 \times 3^2}{2 \times 9.81} \Rightarrow H_{sub} = 0.68m$$

$$H_{submerged} = 0.5 \times v \sqrt{D_{pen}} \Rightarrow H_{submerged} = 0.5 \times 3 \sqrt{1.3} \Rightarrow H_{submerged} = 1.7m$$

کوم چې زیات قیمت وو هغه مور په محاسبه کې نیسو. نو د دوهم فورمول قیمت ډیر دی، دا مور په محاسبه کې نیسو، نو:

$$Total\ height\ of\ forebay = h_1 + D_{penstock} + H_{submerged} + h_2$$

$$Total\ H\ of\ forebay = 0.5m + 1.3m + 1.7m + 0.5m \Rightarrow Total\ H\ of\ forebay = 4m$$

$$Height\ of\ water\ in\ forebay = Total\ height\ of\ forebay - (h_1 + h_2) \Rightarrow$$

$$height\ of\ water\ in\ forebay = 4m - (0.5m + 0.5m) \Rightarrow height\ of\ water\ in\ forebay = 3m$$

اوس د فشاري حوض لپاره عرض او طول په لاس راوړو.

په اول قدم کې عرض (B) په لاس راوړو، نو:

$$Q = A \times V, \dots \dots \dots A = B \times h,$$

$$Q = B \times h \times V \Rightarrow B = \frac{Q}{h \times V}$$

(h) = د فشاري حوض ارتفاع ده، چې مخکې مو په لاس راوړه (h=4m).

(Q) = په فشاري حوض کې د اوبو جريان دې. $16 \frac{m^3}{sec}$

(V) = په فشاري ډنډ کې د اوبو سرعت دی. چې باید د $(0.3 \frac{m}{sec} - 0.8 \frac{m}{sec})$ څخه زیات نشي.

(B) = د فشاري ډنډ عرض دې، چې په لاس یی راوړو.

$$B = \frac{16 \frac{m^3}{sec}}{4m \times 0.3 \frac{m}{sec}} \Rightarrow B = 13.8m$$

اوس د فشاري ډنډ طول په لاس راوړو.

$$V = d \times A, \dots \dots \dots A = B \times L \quad \text{نو}$$

$$V = d \times B \times L \Rightarrow L = \frac{V}{d \times B} \Rightarrow L = \frac{1440m^3}{4 \times 13.8} \Rightarrow L = 26m$$

نو د فشاري ډنډ ابعاد دي:

$$H = 4m, \quad L = 26m, \quad B = 13.8m$$

4.1.4 د فشاري ډنډ لپاره د پرچاوي د ډيزاين محاسبه:

پرچاوه هغه ساختمان دی، چې د ډيزاين شوي مقدار اوبو څخه، د اضافي مقدار اوبو ويستلو په خاطر په نظر کې نيول کېږي.

د ډيزاين شوي مقدار اوبو څخه د اضافي اوبو ويستلو لپاره موږ په فشاري ډنډ کې اضافه فاصله پريښی ده.

اوس د پرچاوي لپاره اوږدوالی په لاس راوړو. د لاندې رابطې څخه استفاده کوو:

Profile of crest of weir	C_w
 broad; sharp edges	1.5
 broad; round edges	1.6
 round overfall	2.1
 sharp-edged	1.9
 rounded	2.2
 roof-shaped	2.3

جدول 4.1: Profile of Crest of Weir

$$Q_{design} = L_{weir} \times c_w \times h^{\frac{3}{2}}$$

(Q) = دا هغه جريان دی، چې د توربين لپاره ډيزاين شوی دی. $(8 \frac{m^3}{sec})$

(L) = دا د فشاري ډنډ د پرچاوي طول دی.

(C_w) = دا یو ثابت ضریب دی، چې د هر ویر شکل ته فرق کوي، او د جدول څخه اخیستل کېږي.

(h) = د اضافه فاصلې څخه د پرچاوي ژوروالی دی. (0.5m)

$$Q_{design} = L \times c_w \times h^{1.5} \Rightarrow L = \frac{Q_{design}}{c_w \times h^{1.5}} \Rightarrow L = \frac{8 \frac{m^3}{sec}}{1.6 \times 0.5^{1.5}} \Rightarrow L = 14m$$

4.2 فشاري نل (Penstock)

د فشاري نل (Penstock) وظيفه داده، چې اوبه د فشاري ډنډ (Forebay) څخه توربين (Turbine) ته انتقالوي.

يا هغه برخه چې په هغې کې پوتنشالي انرژي په کنيټيکي انرژي بدليږي، عبارت د فشاري نل (Penstock) څخه دی.

پنسټاک کيدای شي چې له اوسپني، پلاستيک، اسبت، او يا لرگيو څخه جوړ شي. خو په دې وروستيو کې د (PVC) پايپونه نړيوال بازار ته وړاندې شوي دي.

په عمومي ډول سره د ټيټ پوتنشل لپاره، د پولي ايتلين څخه گټه اخيستل کېږي. او د لوړ پوتنشل لپاره، د فولادي پايب (Mild steel) نه گټه اخيستل کېږي. چې دا د اقتصادي اړخه ډير کارول کېږي.



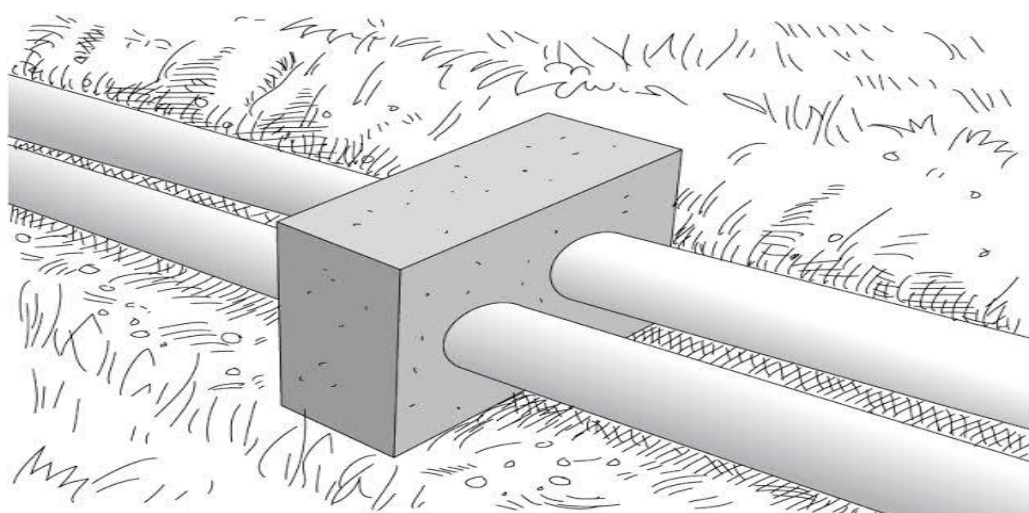
4.1 انځور: فشاري نل

عموما په افغانستان کې، د پنسټاک نل لپاره له نرم پولادو (Mild steel) او اوسپني نلونو څخه گټه اخيستل کېږي.

ددې په خاطر چې د فشاري نل (Penstock) د بنسټونو، بې ځايه کيدو، او بنسټونو څخه مخنيوی وشي، نو د فشاري نل (Penstock) په امتداد کې يو لړ ساختمانونه په نظر کې نيول کېږي، چې په لاندې ډول دي:

۱. کلک نیوونکی (Anchor Block): کلک نیوونکی (Anchor Block) یو محفظه یا ساتونکی جوړښت دی، چې د فشاري نل (Penstock) د حرکت او خوځېدو څخه مخنیوی کوي. او په لاندې ځایونو کې ترې ګټه اخیستل کېږي:

- د فشاري ډنډ (Forebay) مخې ته.
- په کوم ځای کې چې فشاري نل (Penstock) کوږېږي.
- د فشاري نل (Penstock) په امتداد، هر (30m) کې.
- اوپه ځانګړی ډول په هغه ځای کې، چې دوه فشاري نلونه (Penstocks) سره وصل کېږي.
- د برېښنا خوني (Power House) ته څیرمه.



4.2 شکل: کلک نیوونکی

۱۱. اټکاء (Support Block): اټکاء (Support Block) هغه جوړښتونه دي، چې د پښتاک د انحنايي خوځښت څخه مخنیوی کوي.



4.2 انځور: Support Block

د فشاري نل (Penstock) لپاره داوبو سرعت بايد $(2.5 \frac{m}{sec} - 3 \frac{m}{sec})$ شاه او خوا په نظر کې ونيول شي.

ددې لپاره چې په فشاري نل (Penstock) کې ضايعات راکم شي، هڅه دې وشي چې فشاري نل (Penstock) په ساحه کې لنډ او مستقيم وکارول شي. نو ددې لپاره اړينه ده ترڅو پنستاک پايب نيغ اوتند بسته شي. يعنې په 45^0 درجې زاويې سره په فشاري نل (Penstock) کې، د تودوخي او يخنۍ دمنفۍ اغيزو په خاطر، بايد د پراخيدنې درز يا جاينټ څخه کار واخستل شي.

4.2.1 د فشاري نل (Penstock) لپاره د موادو ټاکنه:

(The Election of Materials for Penstock pipe)

فشاري نل (Penstock) د اوبو برېښنا (Hydro Power) پروژو کې يو اهمه جوړښت دی، چې پکې اوبه په يو معلوم سرعت او فشار سره حرکت کوي. د فشاري نل (Penstock) لپاره د موادو انتخاب يوه مهمه مسئله ده، چې د موادو ډول يې ساحوي شرايطو ته په کتلو سره په نظر کې نيول کېږي.

د فشاري نل (Penstock) د موادو د ټاکلو لپاره بايد لاندې فکتورونه په نظر کې ونيول شي:

- د هوا حالت (Weather Condition)
- د پايب وزن (Weight of pipe)
- د خاورې ډول (Soil type)
- اراضي (Terrain)
- د نصب کولو سهولت (Ease Installation)
- ساحې ته لاس رسې (Accessibility of the site)
- امکانات (Availability)
- سطحې زيروالی (Roughness of surface)
- پايب نه داستفادی عمر (Design life)
- حفظ او مراقبت (Maintains)
- پايب د وصل کولو ډولونه (Methods of Joining)
- د فشار په مقابل کې مقاومت (Design pressure)
- پايب قيمت (pipe cost)

4.2.2 د فشاري نل د جوړیدو اصول:

فشاري نل (Penstock) په دری ډوله جوړ او ډیزاین کېږی.

1. لنډ پنستاک (Short Penstock):

دلته فشاري نل (Penstock) ډیر لنډ، خو د کانال طول اوږد وي. خو اوږد کانال ډیر ژر د خرابیدو او د منځه تللو له خطر سره مخامخ کېږي. د غره هغه لمنه کې چې ډیر لوی شیب (Slope) لري، د کانال د جوړولو لګښت او بیه لوړیږي او حتی جوړول یې ناممکن کار دی. د لوړې کچې شیب (Slope) کولای شي د لنډ فشاري نل (Penstock) جوړول ناممکن کړي، ځکه چې ددې ډول پروژې د عملیات او ساتنې اټکل شوي لګښت نه یی بیه ډیرېږي.



4.3 شکل: لنډ فشاري نل

2. اوږد فشاري نل (Long Penstock):

پدې حالت کې کانال د سیند ترڅنګ او د سیند په امتداد جوړیږي. که چېرې د جغرافیایي ستونزو له امله په دې ځای کې د کانال جوړول امکان ونلري، نو د اوږد فشاري نل (Penstock) جوړول اړین کار دی. فشاري نل باید داسې ډیزاین شي، چې د سیلابونو په موسم کې اوبه فشاري نل (Penstock) ته زیان ونه رسوي. او بله خبره دا چې فشاري نل (Penstock) ته باید یو اقتصادي قطر په نظر کې ونیول شي، ځکه چې دلته د اوږد پنستاک نه استفاده کېږي، تر څو د نل بیه لوړه نه شي.

3. متوسط فشاري نل (Mid Length penstock):

متوسط فشاري نل لګښت کیدای شي تر لنډ فشاري نل (Penstock) څخه لوړ شي. خو په لوړ شیب (Slope) کانال کې د متوسط فشاري نل (Penstock) نه ګټه اخیستل ارزانه تمامیږي، ځکه چې دداسې کانال د استحکام لګښت ډیر لوړ وي. که چېرې ځمکه شگلنه وي، نو په دا ډول ځمکه کې د کانالونو جوړول ثابت نه دي. او کیدای شي اوبه د سیلابونو په وخت کې له کانال څخه بهر شي.

ختی که ددی پروژي د جوړولو قیمت لوړ وي، په هر حال دی پروژي ته ترجیع ورکول کېږي. که د (Sleep Slope) نښانی هم وي.

هوا کش نل (Vent pipe):

که چیرې په فشاري نل (Penstock) کې هوا ننوزي، نو د هوا کش نل په مرسته دا هوا بهر ته ویستل کېږي. تر څو په فشاري نل (Penstock) کې د هوا خلا منځ ته رانشي.



4.3 انځور: د هوا کش نل

انقباض جاینټ (Expansion Joint)

دا جاینټونه فشاري نل (Penstock) د انقباض او انبساط څخه خوندي ساتي، چې د حرارت د تغیراتو له امله منځ ته راځي.



4.5 انځور: انقباضي جاینټونه

4.2.3 د فشاري نل د ډيزاين کړنلاره: (Design Procedure Of Penstock Pipe)

د فشاري نل (Penstock) د ډيزاين لپاره لاندې نقاط بايد په نظر کې ونيول شي:

- که چېرې د فشاري نل (Penstock) مواد سټيل (Steel) په نظر کې نيول کېږي، نو بايد د بلوالی یی د (3mm) څخه کم نه وي.
- که چېرې د اوبو جريان لوړ وي، بايد د فشاري نل (Penstock) مواد سټيل (Steel) په نظر کې ونيول شي.
- په فشاري نل (Penstock) کې بايد د اوبو سرعت د $(2.5 \frac{m}{sec} - 3 \frac{m}{sec})$ په نظر کې ونيول شي.

4.2.3.1 د فشاري نل (Penstock) ډيزاين:

1. په اول قدم کې د فشاري نل (Penstock) قطر په لاس راوړو. د فشاري نل قطر په څو طريقو په لاس راوړلای شو:
ا. د تجربوي فورمول پواسطه:

$$D_{penstock} = 41Q^{0.38}$$

$(Q \frac{m^3}{sec})$ = د اوبو ډيزاين شوی مقدار دی، د فشاري نل (Penstock) لپاره.
 $(D m)$ = د فشاري نل (Penstock) قطر دی.

- II. د جريان د عمومي معادلې څخه د قطر پيدا کول:

$$Q = A \times V \Rightarrow Q = \frac{\pi d^2}{4} \times V \Rightarrow Q \times 4 = \pi d^2 V \Rightarrow d^2 = \frac{Q \times 4}{\pi \times V} \Rightarrow d = \sqrt{\frac{Q \times 4}{\pi \times V}}$$

$(d m)$ = د فشاري نل (Penstock) قطر دی.

$(Q \frac{m^3}{sec})$ = د اوبو ډيزاين شوی مقدار دی، د فشاري نل (Penstock) لپاره.
 $(V \frac{m}{sec})$ = په فشاري نل (Penstock) کې د جريان سرعت دی.

2. په فشاري نل (Penstock) کې ضايعات (Head Losses).

په فشاري نل (Penstock) کې دوه ډوله ضايعات منځته راځي.

1. لوی ضايعات يا طولي ضايعات (Major Head Losses): دا هغه ضايعات دي، چې د فشاري نل (Penstock) په طول کې رامنځته کېږي. دا ضايعات د فشاري نل (Penstock) د داخلي سطحې د زيروالي (Friction) له امله منځته راځي. لوی ضايعات د لاندې رابطې له مخې په لاس راوړو:

$$HLM = \frac{f \times l \times V^2}{2 \times g \times d}$$

- (HLM) = دا په فشاري نل کې لوی ضايعات دي.
- (f) = دا د فشاري نل (Penstock) د داخلي سطحې د زيروالي ضريب دی، چې د مودي (Moody) د دياگرام څخه اخيستل کېږي.
- (L) = دا د فشاري نل طول دی.
- (V) = دا په فشاري نل (Penstock) کې د اوبو سرعت دی، m/sec سره.
- (g) = gravity acceleration of earth
- (d) = دا د فشاري نل قطر دی.

د ضايعاتو فکتور (f) د لاسته راوړلو لپاره د لاندې نسبتونو څخه استفاده کوو:

$$\left(\frac{1.2Q}{d}, \frac{k}{d}\right)$$

- $\left(\frac{k}{d}\right)$ = د دې نسبت لپاره، د فشاري نل قطر په ملي متر (mm) سره نيول کېږي.
- $\left(\frac{1.2Q}{d}\right)$ = او د دې نسبت لپاره د فشاري نل (Penstock) قطر په متر (m) سره نيول کېږي.
- د دې لاندې جدول څخه د زيروالي ضريب (k) نظر د پايپ ډول ته انتخابېږي.

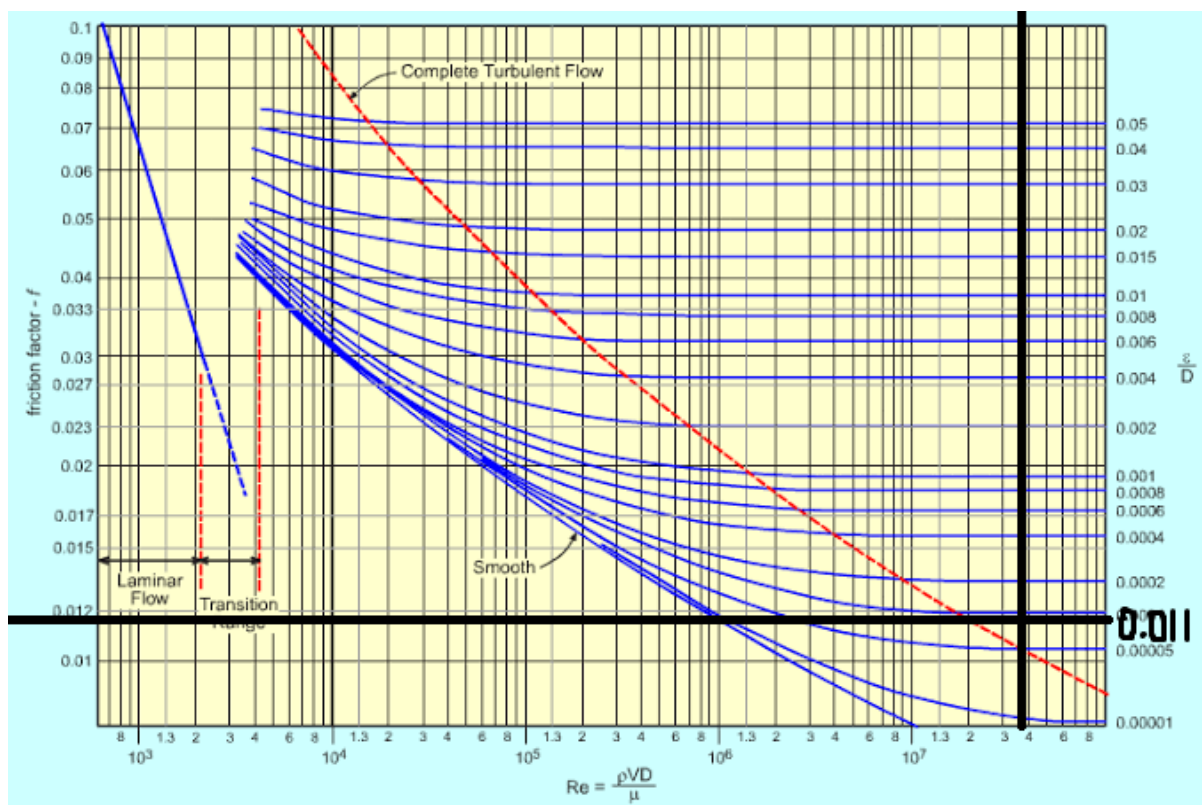
Roughness Values, kmm		table 3.11.2			
Use normal condition for normal design					
Material		Age/ Condition			
		Good, < 5 Years	Normal, 5 - 15 Years	Poor, > 15 Years	
Smooth pipe, PVC, HDEP, Glass Fibre		0.003	0.01	0.05	
Concrete		0.06	0.15	1.5	
Mild Steel	Uncoted	0.01	0.1	0.5	
	Galvanized	0.06	0.15	0.3	
Cast Iron	New	0.15	0.3	0.6	
	old	Slight Corrosion	0.6	1.5	3
		Malivate Corrosion	1.5	3	6
		Sewer Corrosion	6	10	20

4.2 جدول: Roughness Values for Pipes

کله مو چي د (k) قیمت د جدول څخه رواخیستلو، وروسته د ضایعاتو فکتور نظر لاندې نسبتونو ته ټاکو:

کرنلاره: د (Q, d, k) قیمتونه په ورکړل شوو نسبتونو کې وضعه کوو، او د $(\frac{1.2Q}{d})$ حاصل د مودي (Moody) دیاگرام په لاندې افقي خط کې تعینوو. $(\frac{k}{d})$ د دې نسبت حاصل د مودي (Moody) دیاگرام په بني عمود خط کې انتخابوو.

د دواړو لاسته راغلو نقاطو د تقاطع پیدا کوو:



4.3 جدول: Roughness Diagram

II. کوچني ضايعات يا موضعي ضايعات (Minor Head losses): دا ډول هغه ضايعات دي، چي په فشاري نل (Penstock) کي د مختلفو علتونو له امله منځته راځي، لکه: د پيپ د کړيدني له امله، د پيپ د انقباض او انبساط له امله، همدارنگه د پيپونو په کونجونو او والونو کي منځته راځي. کوچني ضايعات په لاندې ډول په لاس راوړو:

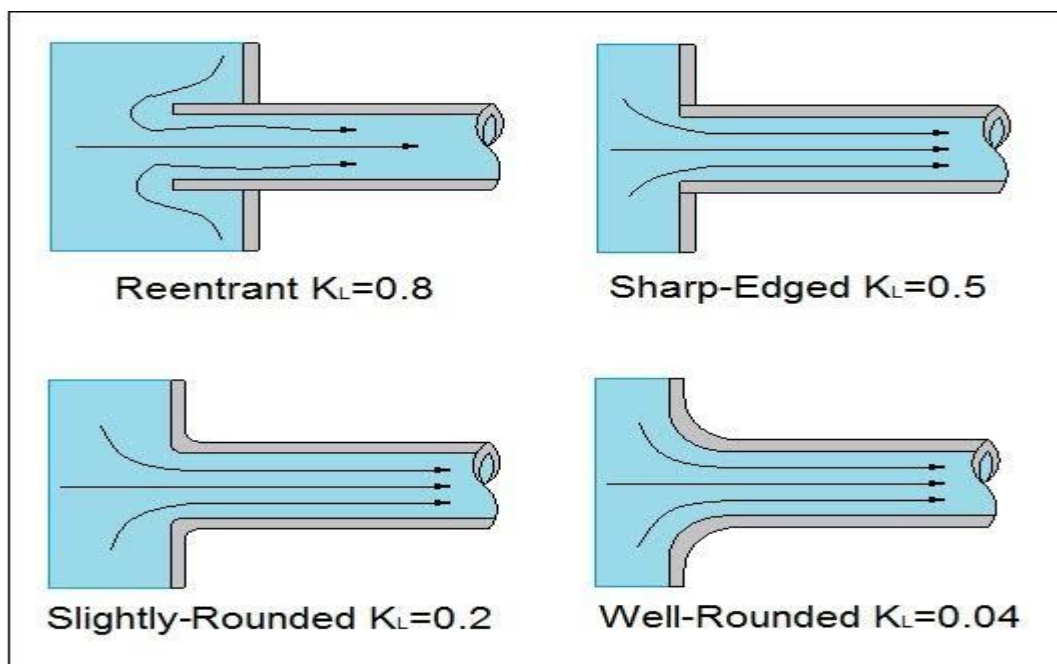
$$H_{lm} = \frac{V^2}{2g} (k_{interance} + k_{bent} + k_{valve})$$

H_{lm} = د فشاري نل کوچني ضايعات دي.

V = دا په فشاري نل (Penstock) کي د اوبو سرعت دی، m/sec سره.

g = gravity acceleration of earth

K_{ent} = د پايپ د داخليدو ضريب دي، د مقطع د تغير شکل په صورت کي.



4.4 شکل: د کا ضریب لپاره مختلف شکلونه

(K_{bent}) = د پایپ د کونجونو ضریب دی، چې د انټرپولیشن د زاوې څخه په لاس راغلی.
 (k_{vave}) = د وال د موجودیت په صورت کې د ضایعاتو ضریب دی.

III. د مجموعي ضایعاتو د لاسته راوړلو لپاره، لوی او کوچني ضایعات سره جمعه کوو:

$$\begin{aligned} \text{Total Head Losses} &= HLM + HLm \Rightarrow \text{Total Head Losses} \\ &= \left(\frac{f \times l \times V^2}{2 \times g \times d} + \frac{V^2}{2g} (k_{interance} + k_{bent} + k_{valve}) \right) \end{aligned}$$

- د ډیزاین کریټیریا وایی، په فشاري نل (Penstock) کې باید مجموعي ضایعات، د فشاري نل (Penstock) د (Gross Head) د (10%) څخه کم اوسي.
- (Gross Head): د فشاري ډنډ او د برېښنا خوني د ارتفاع تفاوت څخه عبارت دی.

$$h_{gross} \times 10\% > h_{total} \dots \dots \dots OK \sqrt$$

IV. (خالص) یا مؤثره هید (Statical Head or h_{Net}):

مؤثره هید (h_{Net}) په فشاري ډنډ کې د اوبو د ارتفاع څخه تر د توربین ارتفاع پورې (h_{gross})، او د مجموعي ضایعاتو د تفاوت څخه عبارت دی.

$$h_{Net} = h_{gross} - \text{total head losses}$$

د مجموعي ضايعاتو فيصدي نظر مؤثره هيد (Statical head or h Net) ته، بايد د (5%) څخه كمه وي.

$$\text{Due to } h \text{ Net} = \frac{\text{total head losses}}{h \text{ Net}} \times 100 < 5\% \dots \dots \dots \text{OK } \checkmark$$

V. هايډروليكي ضربه (Water Hammar)

څرنګه چې پوهيږو، په پايب کې اوبه تر يو فشار لاندې حرکت کوي، نو هايډروليكي ضربه (Water Hammar) د اوبو څپې د فشار له اثره، د پايب په داخل کې د اوبو د لوري د تغير يا د وال د ناڅاپي بنديدو له امله رامنځته کېږي.

معمولاً دغه ضربه، د وال په شروع او يا ختم کې، چې کله اوبه ناڅاپي بندې او يا خلاصې شي، نو د فشاري نل (Penstock) په داخل کې يوه ضربه واردوي، چې دغې ضربي ته هايډروليكي ضربه (Water Hammar)، او د دغې څپې سرعت ته (Celerity) ويل کېږي، چې په (a) سره ښودل کېږي. د دغې څپې سرعت د لاندې فورمول پواسطه لاسته راځي.

$$a = \frac{1400}{\sqrt{1 + \left(\frac{E_w \times d}{E_s \times t}\right)}}$$

(E_w) = Elastic model of water, Its equal to $= 2 \times 1 \times 10^9 \frac{N}{m^2}$.

(E_s) = Elastic model of steel. Its take from table, Its equal to $= 200 \times 10^9 \frac{N}{m^2}$.

d = Diameter of penstock pipe .

t = Its thickness of Penstock pipe < by (mm).

Physical characteristics of common materials				Table 3.11.4
Material	Young's Modulus (E) N/m ²	Coefficient of linear expansion (a) m/m °C	Ultimate tensile strength (S) N/m ²	Density (ρ) kg/m ³
Steel	200 × 10 ⁹	12 × 10 ⁻⁶	400 × 10 ⁶ *	7.8 × 10 ³
uPVC	2.8 × 10 ⁹	54 × 10 ⁻⁶	28 × 10 ⁶	1.4 × 10 ³
HDPE/MDPE	0.2 – 0.8 × 10 ⁹	140 × 10 ⁻⁶	6 – 9 × 10 ⁶	0.9 × 10 ³
Ductile iron	170 × 10 ⁹	11 × 10 ⁻⁶	350 × 10 ⁶	0.7 × 10 ³
Cast iron	100 × 10 ⁹	10 × 10 ⁻⁶	140 × 10 ⁶	7.2 × 10 ³
Asbestos cement	variable	8 × 10 ⁻⁶	variable	1.6 – 2.1 × 10 ³
Concrete	20 × 10 ⁹	10 × 10 ⁻⁶	variable	1.8 – 2.5 × 10 ³

* In some countries steel of a lower strength may be supplied. If you are uncertain it is possible ask for samples to be tested by university laboratories. Other materials such as PVC can also be independently checked for strength (S) and elasticity (E).

4.4 جدول: Physical Characteristic of Common Materials

VI. د اوبو د څپو فشار (Surge Head)

کله چې په فشاري نل (Penstock) کې، اوبه په ناڅاپي ډول سره بندې، خلاصې شي یا یې لوری تغیر شي، یا د توربین د پرو پواسطه ووهل شي، نو څپې منځته راځي. چې دغه څپې تر یو فشار لاندې حرکت کوي، چې دغه فشار ته (Surge Head) ویل کېږي، یا د هایدرولیکي ضربې څخه وروسته چې کومه څپه رامنځته کېږي، نو دغه څپه چې په کوم فشار سره حرکت کوي، دغه فشار ته (Surge Head) ویل کېږي. او دغه فشار د لاندې فورمول پواسطه لاسته راځي:

$$\text{Surge Head} = \frac{a \times v}{n \times g}$$

(a) = Its the velocity of wter vave, in penstock pipe.

(v) = Its the normal velocity of water in penstock pipe.

(n) = Its the number of blads of turbine.

(g) = Its the gravity acceleration force.

VII. بحراني وخت (Critical Time)

کله چې هایدرولیکي ضربه (Water Hammar) رامنځته شي، نو څپه منځته راوړي. دغه څپه چې په څومره وخت کې، پای مومي، یا د فشاري نل (Penstock) تر اخیره رسیږي، دغه وخت ته بحراني وخت (Critical Time) ویل کېږي. بحراني وخت (Critical Time) د لاندې فورمول پواسطه لاسته راځي:

$$T \text{ critical} = \frac{2 \times L}{a}$$

(L) = دا د فشاري نل (Penstock) اوږدوالی دی، په متر سره.

(a) = دا د څپې سرعت دی.

VIII. مؤثره ضخامت یا پندوالی (Effective thickness)

دا ټوله هڅه او کوښښ د دې لپاره کېږي، چې د فشاري نل (Penstock) لپاره یو مؤثره ډبلوالی ونیسو، تر څو د فشاري نل (Penstock) ژر د منځه تلو څخه مخنیوی وشي. د فشاري نل (Penstock) لپاره مؤثره ضخامت د لاندې فورمول په لاس راځي:

$$T \text{ effective} = \frac{T}{W \times R} - C$$

$(C) =$ د زنگ خورده گۍ ضريب دی، چي نظر هرو لسو (10 years) ته نيول کېږي. که چېرې ډيزاين د (10 years) کلونو لپاره کوو، نو دا ضريب بايد (1mm)، او که چېرې د (20 years) کلونو لپاره کوو، نو دا ضريب بايد (2mm) ونيسو. .

$(W) =$ د ويلډنگ کارۍ ضريب دی، چي (1.1) په نظر کې نيول کېږي.

$(R) =$ (Rolling Coeffecient)، دا ضريب (1.2) په نظر کې نيول کېږي.

Welding (coefficient)	Divided By	1.1
Flat-Roled (Coeffecient)	Divided By	1.2
Corrosion (Coeffecient)	For (10) years life For (20) years life For (30) years life	1 mm 2 mm 3 mm

IX. په اخيره مرحله کې يی محافظت امتحانوو.

ټول نهايي نچور د (Safety Factor) لپاره دی، چي بايد دغه (Safety Factor) لوی د (2.5 mm) څخه دي.

يعني $sf > 2.5mm$

که چېرې مؤثره پنډوالی د (2.5mm) څخه کمېږي، نو بيا د پايپ د شلیدلو امکان ډیريږي.

د (Safety Factor) لپاره لرو، چې: $safety\ factor = \frac{T\ effective \times S}{5 \times H_{total} \times 10^3 \times d\ penstock}$

$(T\ effective) =$ مؤثره ضخامت يا پنډوالی دی.

$H\ total = (H\ gross + H\ surge) = (H\ total)$

$(d\ pen) =$ دا د فشاري نل (Penstock) قطر دی.

$(S) =$ دا د سټیل کششي مقاومت يا (Ultimate Tensial Strength of Steel) دی، چي د لاندې جدول څخه اخيستل کېږي.

Physical characteristics of common materials				Table 3.11.4
Material	Young's Modulus (E) N/m ²	Coefficient of linear expansion (α) m/m °C	Ultimate tensile strength (S) N/m ²	Density (ρ) kg/m ³
Steel	200 × 10 ⁹	12 × 10 ⁻⁶	400 × 10 ⁶ *	7.8 × 10 ³
uPVC	2.8 × 10 ⁹	54 × 10 ⁻⁶	28 × 10 ⁶	1.4 × 10 ³
HDPE/MDPE	0.2 – 0.8 × 10 ⁹	140 × 10 ⁻⁶	6 – 9 × 10 ⁶	0.9 × 10 ³
Ductile iron	170 × 10 ⁹	11 × 10 ⁻⁶	350 × 10 ⁶	0.7 × 10 ³
Cast iron	100 × 10 ⁹	10 × 10 ⁻⁶	140 × 10 ⁶	7.2 × 10 ³
Asbestos cement	variable	8 × 10 ⁻⁶	variable	1.6 – 2.1 × 10 ³
Concrete	20 × 10 ⁹	10 × 10 ⁻⁶	variable	1.8 – 2.5 × 10 ³

* In some countries steel of a lower strength may be supplied. If you are uncertain it is possible ask for samples to be tested by university laboratories. Other materials such as PVC can also be independently checked for strength (S) and elasticity (E).

4.5 جدول: Physical Characteristic of Common Materials

4.2.4 د نورستان ولايت د کانتیوا هایډرو پاور د فشاري نل ډیزاین:

1. په اول قدم کې د پایپ لپاره قطر په لاس راوړو:

$d = (d \text{ m})$ د فشاري نل (Penstock) قطر دی.

$Q = (Q \frac{m^3}{sec})$ د اوبو ډیزاین شوی مقدار دی، د فشاري نل (Penstock) لپاره.

$V = (V \frac{m}{sec})$ په فشاري نل (Penstock) کې د جریان سرعت دی.

$$d = \sqrt{\frac{4 \times Q}{\pi \times v}} \Rightarrow d = \sqrt{\frac{4 \times 4}{3.14 \times 3}} \Rightarrow d = 1.3m$$

2. په دوهم قدم کې د فشاري نل (Penstock) ضایعات (Head Losses) په لاس راوړو.

په فشاري نل کې دوه ډوله ضایعات رامنځته کېږي:

- (a) لوی ضایعات یا طولي ضایعات (Major Head Losses).
- (b) کوچني ضایعات یا موضعي ضایعات (minor Head Losses or Turbulance HL).

(a) لوی ضایعات یا طولي ضایعات:

$$h - \text{wall or Major Head Losses} = \frac{f \times L \times V^2}{2 \times g \times d}$$

د (f) قیمت په لاس راوړو نظر د مودي دیاگرام ته:

$$\frac{1.2Q}{d}, \frac{k}{d} \Rightarrow \frac{1.2 \times 4}{1.3} = 3.7, \quad \frac{0.1}{1300} = 0.00007$$

$(\frac{k}{d})$ = د دې نسبت لپاره، د فشاري نل قطر په ملي متر (mm) سره نیول کېږي.

$(\frac{1.2Q}{d})$ = او د دې نسبت لپاره د فشاري نل (Penstock) قطر په متر (m) سره نیول کېږي.

$$(f) = 0.0119 \text{ نظر د مودي گراف ته}$$

(f) = دا د فشاري نل (Penstock) د داخلي سطحي د زیروالي ضریب دی، چې د مودي

(Moody) د دیاگرام څخه اخیستل کېږي. (0.0119)

(L) = دا د فشاري نل طول دی. (110m)

(V) = دا په فشاري نل (Penstock) کې د اوبو سرعت دی، m/sec سره. $(3 \frac{m}{sec})$

(g) = gravity acceleration of earth. (9.81)

(d) = دا د فشاري نل قطر دی. (1.3m)

$$HLM = \frac{0.0119 \times 110 \times 3^2}{2 \times 9.81 \times 1.3} = 0.5m$$

(b) اوس کوچني ضایعات په لاس راوړو:

$$h - \text{turbulence or Minor Head Losses} = \frac{V^2}{2 \times g} \times (k1 + k2 + k3)$$

(V) = دا په فشاري نل (Penstock) کې د اوبو سرعت دی، m/sec سره. $(3 \frac{m}{sec})$

(g) = gravity acceleration of earth. (9.81)

$(K \text{ ent})$ = د پایپ د داخلیدو ضریب دي، د مقطع د تغیر شکل په صورت کې. (0.5)

$(K \text{ bent})$ = د پایپ د کونجونو ضریب دی، چې د انټرپولیشن د زاویې څخه په لاس

راغلی. (0.2)

$(k \text{ vave})$ = د وال د موجودیت په صورت کې د ضایعاتو ضریب دی. (0.3)

$$HLM = \frac{3^2}{2 \times 9.81} \times (0.5 + 0.2 + 0.3) \Rightarrow HLM = 0.458$$

3. اوس مجموعي ضايعات په لاس راوړو.

$$Total\ Head\ Losses = HLM + HLm \Rightarrow Total\ Head\ Losses$$

$$= \left(\frac{f \times l \times V^2}{2 \times g \times d} + \frac{V^2}{2g} (k\ interance + k\ bent + k\ valve) \right)$$

$$HLM + HLm = 0.5m + 0.458m \Rightarrow HLM + HLm = 0.958m$$

- د ډيزاين کريټيريا وايي، په فشاري نل (Penstock) کې بايد مجموعي ضايعات، د فشاري نل (Penstock) د (Gross Head) د (10%) څخه کم اوسي.
- (Gross Head): د فشاري ډنډ او د برښنا خوني د ارتفاع تفاوت څخه عبارت دی.

$$h\ gross \times 10\% > h\ total \dots\dots\dots OK \checkmark$$

$$27 \times 0.1 > 0.958m$$

$$2.7 > 0.958 \dots\dots\dots OK \checkmark$$

4. اوس مؤثره هيډ (Net Head) په لاس راوړو.

$$h\ Net = h\ gross - total\ head\ losses$$

$$h\ Net = 27m - 0.958m \Rightarrow h\ Net = 26.042m$$

د مجموعي ضايعاتو فيصدي نظر مؤثره هيډ (Statical head or h Net) ته، بايد د (5%) څخه کمه وي.

$$Due\ to\ h\ Net = \frac{total\ head\ losses}{h\ Net} \times 100 < 5\% \dots\dots\dots OK \checkmark$$

$$Due\ to\ h\ Net = \frac{0.958m}{26.042m} \times 100 < 5\%$$

$$3.7 < 5\% \dots\dots\dots its\ OK \checkmark$$

5. په دې پړاو کې د اوبو د څپې سرعت په لاس راوړو.

$$a = \frac{1400}{\sqrt{1 + \left(\frac{Ew \times d}{Es \times t} \right)}}$$

$$(Ew) = Elastic\ model\ of\ water, It\ sequal\ to = 2 \times 1 \times 10^9 \frac{N}{m^2}.$$

$(Es) = \text{Elastic model of steel. Its take from table, Its equal to}$

$$= 200 \times 10^9 \frac{N}{m^2}.$$

$d = \text{Diameter of penstock pipe . (1.3m)}$

t

$= \text{Its thickness of Penstock pipe by (mm) its convert to meter. } (\frac{8mm}{1000})$
 $= 0.008m)$

$$a = \frac{1400}{\sqrt{1 + \left(\frac{2 \times 1 \times 10^9 \times 1.3}{200 \times 10^9 \left(\frac{8}{1000} \right)} \right)}} \Rightarrow a = 864 \frac{m}{sec}$$

6. اوس د څپې فشار په لاس راوړو.

$$\text{Surge Head} = \frac{a \times v}{n \times g} \Rightarrow$$

$(a) = \text{Its the velocity of wter vave, in penstock pipe.}$

$(v) = \text{Its the normal velocity of water in penstock pipe. } (3 \frac{m}{sec})$

$(n) = \text{Its the number of blads of turbine. (12)}$

$(g) = \text{Its the gravity acceleration force. } \left(9.81 \frac{m^3}{sec^2} \right)$

$$\text{Surge Head} = \frac{864 \frac{m}{sec} \times 3 \frac{m}{sec}}{12 \times 9.81 \frac{m^3}{sec^2}} \Rightarrow \text{surge Head} = 22m$$

7. اوس مجموعي ارتفاع په لاس راوړو.

$$H \text{ total} = H \text{ gross} + H \text{ surge} \Rightarrow H \text{ total} = 27m + 22m \Rightarrow H \text{ total} = 49m$$

8. اوس هغه وخت په لاس راوړو، چې څپه پکې پای مومي.

$$T_{critical} = \frac{2 \times L}{a}$$

(L) = دا د فشاري نل (Penstock) اوږدوالی دی، په متر سره. (110m)

(a) = دا د څپې سرعت دی. $(864 \frac{m}{sec})$

$$T_{critical} = \frac{2 \times 110m}{864 \frac{m}{sec}} \Rightarrow T_{critical} = 0.25 sec$$

9. اوس د فشاري نل لپاره مؤثره ضخامت په لاس راوړو.

$$T_{effective} = \frac{T}{W \times R} - C$$

(T) = دا فرض کړل شوی پنډوالی دی، د فشاري نل لپاره. (8mm)

(C) = د زنگ خورده گۍ ضريب دی. (2)

(W) = د ويلډنگ کارۍ ضريب دی، چې (1.1) په نظر کې نيول کېږي.

(R) = (Rolling Coefficient)، دا ضريب (1.2) په نظر کې نيول کېږي.

10. اوس یی د خونديتوب فکتور (Safety factor) محاسبه کوو.

$$Thickness_{effective} = \frac{8mm}{1.1 \times 1.2} - 2 \Rightarrow T_{effective} = 4mm$$

موږ دا ټوله محاسبه د خونديتوب فکتور لپاره ترسره کړه. ځکه چې موږ باید د فشاري نل (Penstock) لپاره یو داسې مناسب پنډوالی په لاس راوړو، چې د ډیزاین شوي فشار په مقابل کې محکم او باید غیر اقتصادي ونه اوسي، ځکه چې بیا د پروژې لګښت لوړیږي.

د خونديتوب ضريب باید د (2.5mm) څخه نشي، ځکه چې بیا پایپ چوي. $(s.f > 2.5mm)$

د (Safety Factor) لپاره لرو، چې:

$$safety\ factor = \frac{T_{effective} \times S}{5 \times H_{total} \times 10^3 \times d_{penstock}} > 2.5mm$$

$(T_{effective})$ = مؤثره ضخامت یا پنډوالی دی. (4mm)

$H_{total} = (H_{gross} + H_{surge}) = (H_{total}) = 49m$

(d_{pen}) = دا د فشاري نل (Penstock) قطر دی. (1.3m)

(S) = دا د ستیل کششي مقاومت یا (Ultimate Tensial Strength of Steel) دی، چې د جدول څخه اخیستل کېږي. $(400 \times 10^6 \frac{N}{m^2})$

$$S.f = \frac{4mm \times 400 \times 10^6}{5 \times 49 \times 10^3 \times 1.3} \Rightarrow S.f = 5mm$$

$$5mm > 2.5mm \dots \dots \dots its \text{ OK } \checkmark$$



انځور: فشاري نل (Penstock)

4.3 د برېښنا تولید خونه (Power House):

د برېښنا تولید خونه (Power House) هغه ساختمان دی، چې په هغې کې میخانیکي او برېښنايي وسایل او تجهیزات ځای پر ځای کېږي، چې د خرابۍ هوا، همدارنګه د انسانانو او حیواناتو د ضرر څخه په امن کې وي، تر څو نوموړي وسایل او تجهیزات په نارمل ډول برېښنا تولید کړي.

یا د برېښنا تولید خونه (Power House) د اوبو برېښنا د پراختیا یو ساختمان دی، چېرې چې د روانو اوبو پوتانشیلي (Potential) او حرکي (Kinetic) انرژي د اوبو لېږدونې سیستم څخه د توربینونو (Turbines) میخانیکي انرژۍ ته تبدیلېږي. او بیا د توربینونو (Turbines) میخانیکي انرژي د جنراتورونو پواسطه په برېښنايي انرژۍ تبدیلېږي.

د دغې توابعو د لاسته راوړلو لپاره ځانګړو تجهیزاتو او وسایلو ته اړتیا ده، چې د فشاري نل (Penstock) څخه توربین ته داخلیدونکی جریان او کنټرول کړي، او د توربین پرو ته منظم جریان ورکړي، تر څو د برېښنا څخه په مؤثره توګه استفاده وکړل شي.

همدارنګه اړتیا ده چې د برېښنا تولید خونه (Power House) کې نور اړین تجهیزات یو ځای یا جوړه شي، تر څو توربین د جنراتور سره وصل کړي. او همدارنګه د سویچنګ (Switching) او ترانسفرمر (Transformer) تجهیزاتو ته اړتیا ده، چې تولید شوي برېښنا د برېښنا د توزیع سیستم ته انتقال کړي.



4.6 انځور: برېښنا تولید خونه

همدارنگه د توربینونو او او جنراتورونو د منظم عملیاتو او ساتنې لپاره، د بریښنا تولید خونه (Power House) کې ځینې وسایل ځای پر ځای کېږي، لکه : فوقاني کرینونه د نصب کولو دورې پر مهال یا وروسته د ترمیم او ساتنې لپاره، د توربینونو او جنراتورونو د پورته کولو او ښکته کولو لپاره اړین دي.

د دې لپاره چې ټول اړین تجهیزات په بریښنا خونه کې ځای پر ځای (Install) شي او د خرابو تجهیزاتو د ترمیم لپاره پراخه ساحه موجوده وي، نو باید د بریښنا تولید خوني (Power House) ته په کافي اندازه مساحت په نظر کې ونیول شي.

په بریښنا خونه کې باید یوه د کنټرول خونه هم په نظر کې ونیول شي، چې انجینران وکولای شي هغه والونه تنظیم کړي چې نلونو کې د اوبو جریان کنټرولوي یا د هر واحد (Unit) فعالیت مرکزي بریښنا سیستم ته واړوي.

د اوبو بریښنا سټیشن لپاره د ودانۍ جوړولو هدف

د اوبو بریښنا سټیشن لپاره د ودانۍ د جوړولو څخه عمده او اساسي هدف د جوی تاثیراتو او همدارنگه د ژوندیو موجوداتو پر وړاندې د بریښنايي او تخنیکي وسایلو او تجهیزاتو محافظت او ساتنه ده.

4.3.1 د بریښنا تولید خوني (Power House) د جوړولو اصول:

1. د بریښنا تولید خونه (Power House) په داسې ځای کې جوړه شي تر څو د موسمي او اعظمي سیلابونو څخه په امن کې وي. د ډیر دقت لپاره باید د سیمې د اوسیدونکو او سپین ږیرو څخه د تیرو څلویښتو کلونو (40 Years) په موده کې رامنځته شوي اعظمي سیلابونو په هکله معلومات تر لاسه شي.
2. د بریښنا تولید خونه لپاره باید په داسې ځای انتخاب (Select) شي، چې د وتونکو اوبو جریان خپل اصلي مسیر ته هدایت مري.
3. د بریښنا تولید خونه (Power House) گڼ میشته یا هستوگنځایونو ته نږدې په نظر کې ونیول شي، تر څو د بریښنا د لیرد کیلونو د ډیرې غزیدنې څخه مخنیوی وشي. د کیلونو د ډیرې غزیدنې په صورت کې د پروژې لگښت لوړیږي.
4. د بریښنا د څارنې سیستم باید د بریښنا تولید خونه (Power House) په داخل کې په نظر کې ونیول شي.
5. د بریښنا تولید خوني (Power House) جوړښت باید د اوبو د نفوذ او د نورو ترسېبي موادو د نفوذ څخه په امن کې وي. چې په دې ډول به ودانۍ د ژر تخریب څخه خوندي وي.
6. د توربینونو او جنراتورونو تر منځ باید مناسبه اندازه واټن په نظر کې ونیول شي، تر څو د کاره لویدلو وسایلو او تجهیزاتو د بیا رغولو او ترمیم پر مهال د آسانتیا لامل وگرځي.
7. د د بریښنا تولید خوني (Power House) لپاره باید لږ تر لږه دری (3m) متره ارتفاع په نظر کې ونیول شي.

8. د بریښنا تولید خوني (Power House) د روښنایی او د هوآ د تهوي لپاره باید مناسب سیستم په نظر کې ونيول شي.
9. د چلونکي (Operator) خونه باید د بریښنا تولید خوني (Power House) سره جوړښت په نظر کې ونيول شي.
10. د بریښنا تولید خوني (Power House) لپاره باید داسې ځای انتخاب شي، چې د ټول کال په اوږدو کې ورته لاس رسی وشي.
11. که چېرې امکان وي د بریښنا تولید خونه (Power House) د ځمکې پر مخ ورغول شي، تر څو د زیاتې ځای کېدنې څخه مخنیوی وشي.
12. د بریښنا تولید خونه (Power House) د اړونده وسایلو او تجهیزاتو د نصب او ذخیره کیدو لپاره باید اړین پراخوالی ولري.
13. د بریښنا تولید خونه (Power House) کې د وسایلو او تجهیزاتو لپاره باید جدا ځای په نظر کې ونيول شي.
14. د مهمو تخنیکي وسایلو او تجهیزاتو لکه: توربین جنراتور او ډرایف سیستم (پتچ بولټ) تر منځ کافي واټن شتون ولري.
15. د ښه روښانتیا لپاره باید د بریښنا تولید خوني (Power House) ته مناسبه اندازه کړکۍ ورکړل شي.
16. د بریښنا تولید خوني (Power House) کې باید کړکۍ او دروازي په داسې ځای کې انتخاب شي، تر څو اړونده وسایلو او تجهیزاتو ته لاس رسی د خنډ سره مخ نکړي.

4.3.2 د اوبو څرخ یا توربین (Water Turbine):

د اوبو توربین (Water Turbine) یو میخانیکي او متحرکه ماشین دی، چې د اوبو حرکت او پوتنشیلي انرژي میخانیکي انرژي ته تبدیلوي. چې بیا دغه میخانیکي انرژي د جنراتور په مرسته په بریښنايي انرژي بدلیږي.

یا د اوبو توربین (Water Turbine) یو څرخیدونکی ماشین دی، چې پوتنشیلي انرژي په میخانیکي انرژي بدلوي.

د اوبو توربین (Water Turbine) یو داسې موټر دی چې د اوبو انرژي په مرسته حرکت کوي. توربین (Turbine) د هایدرو پاور انرژي په برخه کې د وسایلو یا تجهیزاتو یوه مهمه برخه ده چې د غورځیدونکو اوبو انرژي د څرخي شافت په ځواک بدلیږي. د هر سایټ لپاره د توربین (Turbine) انتخاب د د فکتورونو پورې تړاو لري – ارتفاع (Head) او د اوبو د جریان حجم. ټول توربینونه د ځواک چټکتیا یا د سرعت درلودونکي دي. دا په دې معنا چې د اوبو توربین (Water Turbine) په ځانګړي سرعت، ارتفاع (Head)، او د جریان په ترکیب سره کار کوي.

تولید شوي انرژي نیغ په نیغه له یو شمیر پرامترونو سره تړاو لري، چې د هغې له جملې څخه د توربین ارتفاع (لوړوالی) د اوبو د جریان حجم، او همدارنګه په توربین د بهیدونکو اوبو د ضایع کیدو او ترسب څخه یادونه کولای شو.

د توربین ډول نظر د اوبو ارتفاع (Head)، د اوبو حجم او نورو پرامترونو لکه د توربین مؤثریت او د جنراتور مؤثریت ته ټاکل کېږي.

د توربین (Turbine) ډیزاین شوی سرعت (Velocity)، په پراخه کچه د ارتفاع پر بنسټ ټاکل کېږي.

د جگوالي (Head) پر بنسټ د توربین (Turbine) ډولونه

د جگوالي (Head) پر بنسټ د توربینونه (Turbines) په دری ډوله دی:

1. د لوړې ارتفاع (High Head) توربینونه.

2. د منځنۍ ارتفاع (Medium Head) توربینونه.

3. د ټیټې ارتفاع (Low Head) توربینونه.

همدارنگه توربینونه (Turbines) د عملیاتي اصولو پر بنسټ هم ویشل کېږي، چې په دوه ډوله دي:

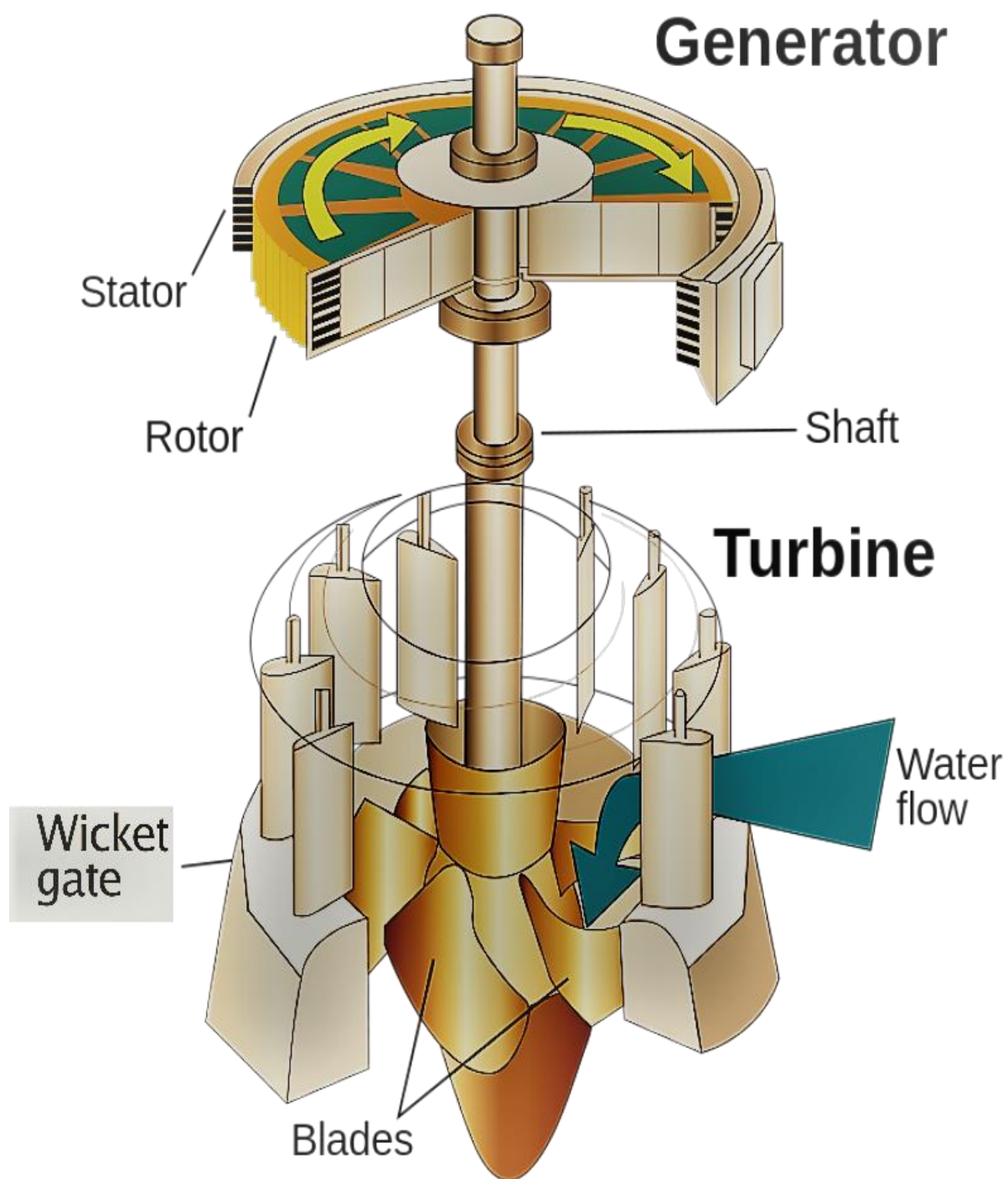
1. Impulse Turbines

2. Reaction Turbines

د لوړوالي (Head) او عملیاتي اصولو پر بنسټ د توربینونه طبقه بندي، په لاندې جدول کې روښانه شوي ده.

Turbine Runner	High Head	Medium Head	Low Head
Impulse Turbines	Pelton, Turgo	Cross Flow, Turgo, Multi-Jet-Pelton	Cross Flow, Multi-Jet-Turgo
Reaction Turbines	-	Francis, Pump-as-turbine	Propeller, Caplan

1.9 جدول: د توربین ډولونه



4.5 شکل: توربین

4.3.3 د توربین تاریخچه (History of Turbine):

د اوبو د څرخ د زرگونو کلونو لپاره په صنعت کې استفاده شوي دي. چې بیا دغه د اوبو څرخونه (Water Wheel) د وخت په تیریدو سره په عصري بڼه بدل شول. د اوبو د څرخونو انکشاف عصري توربینونو ته په یوه سلیزه کې د ساینسي اصولو او میتودونو په کارولو سره تر سره شو.

سربیره پر دې، نوي توکي او د ساختماني عصري میتودونه، چې په 19م میلادي پېړۍ کې یی شتون درلود، د عصري توربینونو د پرمختګ لامل وګرځید.

د توربین کلیمه د نولسمي (19م) میلادي پېړۍ په لومړیو کې د فرانسوي انجینر کلاوډ برډن (Claud Burdin) له خوا معرفي شوه، چې د دوو لاتیني کلیمو (Whirling) یا (Vortex) څخه اخیستل شوي ده.

د اوبو د لومړنیو څرخونو او عصري توربینونو تر منځ تفاوت د اوبو څرخیدونکي برخه ده، چې څرخیدونکي روټر ته انرژي رسوي.

د اوبو توربین (Water Turbine) د لومړي ځل لپاره په (19 م) میلادي پېړۍ کې جوړ شو. چې په هغه وخت کې د صنعت لپاره د انرژۍ د تولید یوه مهمه منبع شمیرل کېده.

په اوس وخت کې توربینونه په زیاته پیمانه د بریښنا د تولید لپاره استفاده کېږي. دغه توربینونه زیاتره په بندونو کې کارول کېږي، تر څو د اوبو حرکي او پوتانشیلي انرژي، بریښنايي انرژي ته بدله کړي.

معمولاً د اوبو بریښنا په کوچنی پروژو (Micro Hydro Power, or MHP) کې له څو ډوله توربینونو څخه استفاده کېږي، چې په لاندې ډول دي:

4.3.4 د توربین ډولونه:

1- فرانسيس توربین (Francis Turbine):

دا توربین (James B. Francis) اختراع کړی دی. نوموړی توربین د اوبو د جریان یو عکسل العملي (Reaction) توربین دی، چې له کحوري (Axial) او څرخونکي (Radial) جریان څخه کار اخلي.

په اوس وخت کې د دې توربین (Turbine) څخه په زیاته پیمانه ګټه اخیستل کېږي، ځکه چې دا یو عکسل العملي (Reaction) توربین دی چې له یوې خوا څخه اوبه په فشار سره ننوځي او له بلې خوا څخه په کم فشار سره وځي. دا توربینونه (Turbines) د اوبو د لوړوالي (Head) د (40m-600m) یا د (130ft-2000ft) پورېکار کوي. د دا ډول توربینونو جنراتورونه اکثراً د څو کیلو واټو نه تر (800 MW) میګاواټه پورې د بریښنا د تولید وړتیا لري. که څه هم ښايي د کوچنیو بریښنا تاسیساتو دا کچه ټیټه وي. فرانسيس (Francis) توربین تل د عمودي شفت سره چې اوبه له جنراتور نه جلا کوي، نصب (Install) کېږي. چې د دا ډول توربینونو د نصبولو او ساتلو پروسه اسانه ده.

2- پيلتون توربين (Pelton Turbine):

دا توربين (Turbine) په (1870) ميلادي كال كې د ليستر آلين پيلتون (Lester Allen Oelton) له خوا اختراع شو. دا د اوبو توربين (Water Turbine) يو (impulse) ډوله توربين دی، چې د نیوټن د دوهم قانون په اساس کار کوي. پدې توربين (Turbine) کې اوبه په فشار سره په کاسه ډوله لوڅو چې د رنر (Runner) سره وصل دي ضربه واردوي او رنر (runner) څرخوي.

3- کاپلان توربين (Kaplan Turbine):

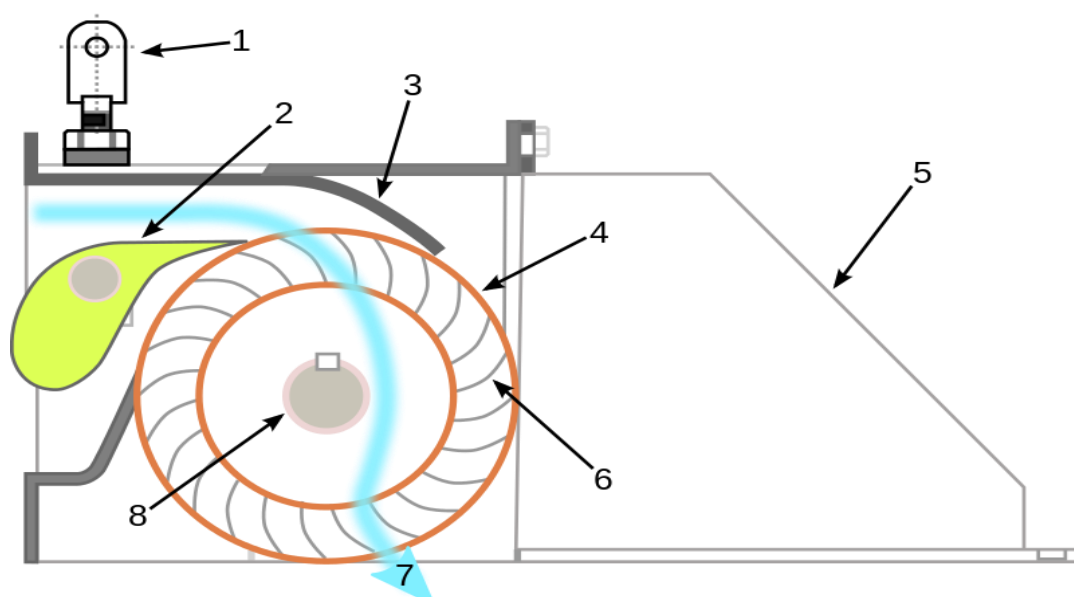
دا توربين (Turbine) په (1913) ميلادي كال كې د وكتور کاپلان (Vector Kaplan) له خوا اختراع شو. دا هم يو عکسل العملي (Reaction) توربين دی، چې له محوري (Axial) او څرخونکي (Radial) جريان څخه کار اخلي.

4- کراس فلو توربين (Cross Flow turbine):

د اوبو کراس فلو (Cross Flow) توربين د استراليایي انتوني ميشل (Antony Michell)، د هنګري ډونات بانګي (Donat Banki) او آلماني فريټز اوسبرګر (Fritz Ossberger) عالمانو له خوا اختراع شو.

برخلاف د نورو توربینونو چې محوري (Axial) یا څرخونکي (Radial) جريان لري، پدې ډول توربين (Turbine) کې اوبه په عرضي یا د پرو له مینځه تیريږي. لکه د اوبو د څرخ په څېر اوبه د توربين په څوکو لږيږي، د رنر (Runner) څخه د تیریدو وروسته اوبه د مقابل لوري وځي. او د رنر له لارې دوه برابره اغیزمنتیا (Efficiency) چمتو کوي. اوبه د رنر (Runner) څخه د تیریدو په صورت کې د کوچنیو کثافاتو په پاکولو کې مرسته کوي. کراس فلو توربين (Cross Flow Turbine) یو ټیټ ډوله سرعت لرونکی توربين (Turbine) دی، چې د لږې ارتفاع (Low Head) څخه لوړ جريان لاسته راوړي، یا د کمې ارتفاع (Low head) اما د زیات جريان لپاره استعمالیږي.

د کراس فلو (Cross Flow) توربين دیاګرام:



4.6 شکل: د کراس فلو توربين د جوړښت اجزاي

1. Air Vent Valve
2. Distributer
3. Turbine Casing (All grey Thickness)
4. Runner
5. Removal Rear Casing
6. Blads
7. Water Flow
8. Shaft

4.3.5 د توربین ټاکنه (Section of Turbine):

د اوبو په کوچنیو بریښنا پروژو (MHP) کې د توربین (Turbine) ټاکنه یوه اهمه مسئله ده، چې باید د پیر دقت څخه کار واخیستل شي.

د توربین (Turbine) ټاکنه د دوو عاملونو (Factors) پورې اړه لري:

1. د اوبو لوړوالی (Head)

2. د اوبو د جریان حجم (Volume of discharge amount)

خو زیاتره ځایونو کې توربین (Turbine) د لوړوالي (Head) پر اساس ټاکل کېږي. چې لوړوالي له نظره توربینونه په دری ډوله طبقه بندي شوي دي:

1. د لوړ ارتفاع (High Head) توربینونه: په دې ارتفاع کې د اوبو لوړوالی (Head) د (250m) مترو څخه زیات وي. اما د دې ډول توربینونو لپاره د جریان مقدار کم وي.

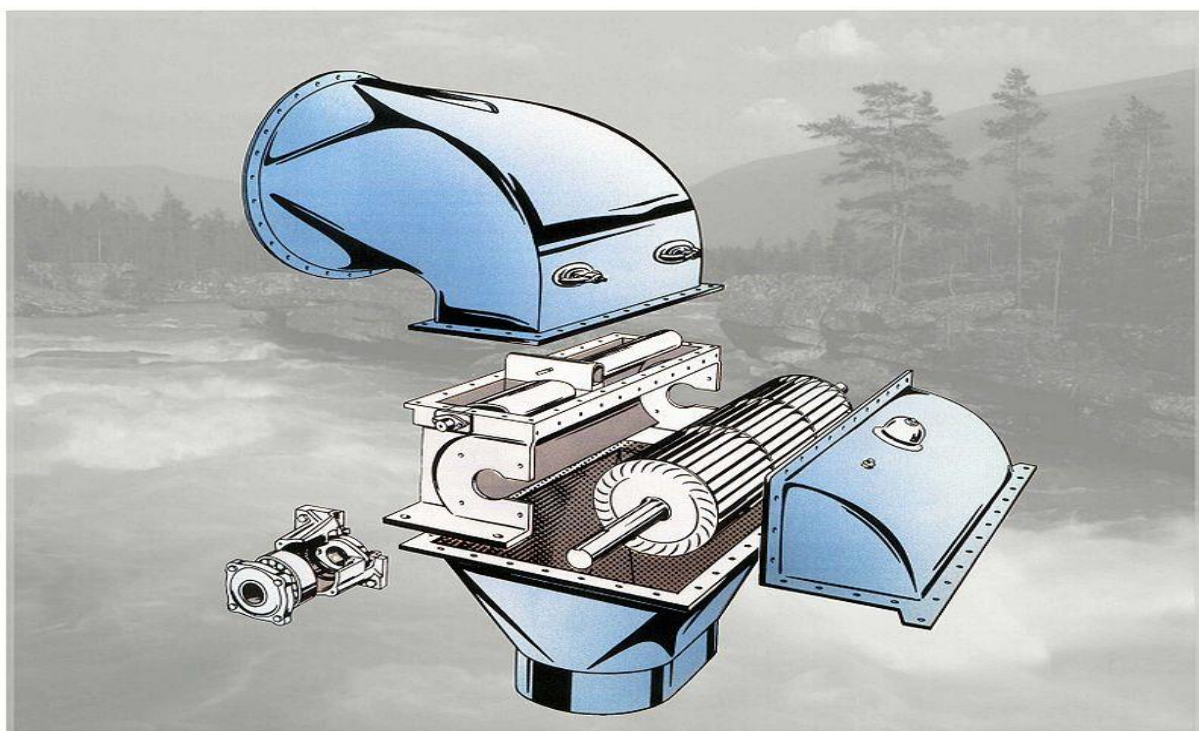
2. د منځنۍ ارتفاع (Midume head) توربینونه: د (20m) څخه تر (45m) پورې لوړوالی لري.

3. د ټیټې ارتفاع (Low Head) توربینونه: د (20m) مترو څخه یې لوړوالی کم وي.

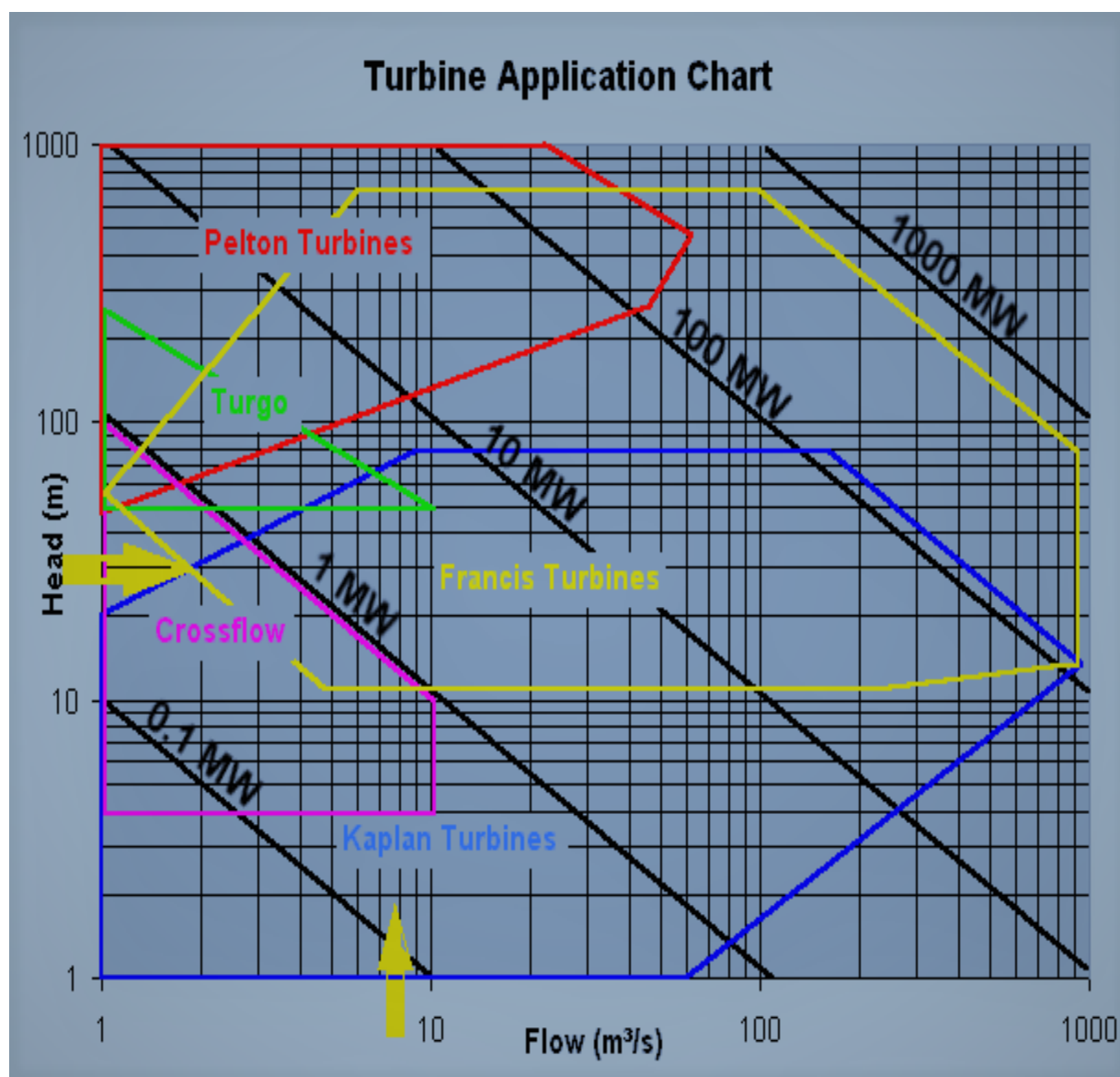
Turbine Runner	High Head > 45m	20 < Medium Head < 45m	Low Head < 20m
Impulse Turbines	Pelton, Turgo	Cross Flow, Turgo, Multi-Jet-Pelton	Cross Flow, Multi-Jet-Turgo
Reaction Turbines	-	Francis, Pump-as-turbine	Propeller, Caplan

جدول: Head for Turbine

نو موږ په دې پروژې کې د کراس فلو (Cross Flow)، ترگو (Turgo)، مولتي-جیټ-پیلټن، (Pump-as-Turbine) او فرانسیس (Francis) توربینونو څخه استفاده کولای شو.



4.7 شکل: کراس فلو توربین



جدول: 4.6 Turbines Application Chart

نو مور پدي پروژہ کي چي ارتفاع (Head) يي (27m) لرو، او همدارنگه مناسبه اندازه جريان ($8m^3$) لرو، نو کراس فلو (Cross Flow) توربين د دي پروژي لپاره په نظر کي نيسو.

4.3.6 د بریښنا د تولید ظرفیت (Power Generation Capacity):

د بریښنا د کوچنیو سټیشنونو (Micro Hydro Power) پروژو، د بریښنا د تولید اندازه په لاندې دریو فکتورونو پورې اړه لري:

1. د فشاري ډنډ (Forebay) او د بریښنا تولید خوني (Power House) تر منځ د ارتفاع تفاوت.

2. د اوبو د جریان اندازه (discharge amount of water)

3. د توربین (Turbine) اړونده کلي مؤثریت.

په هره اندازه چې د فشاري نل (Penstock) د میلان اندازه زیاتیري، او په هره اندازه چې د اوبو د جریان اندازه لوړیږي، او همدارنګه هر څومره چې توربین (Turbine) په مسلکي او تخنیکي ډول نصب شي، په همغه اندازه د بریښنا د تولید ظرفیت لوړیږي، او د دې برعکس.

4.3.6.1 د بریښنا د تولید ظرفیت پیداکول:

د بریښنا د تولید ظرفیت د لاندې معادلې څخه په لاس راوړل کېږي:

$$P = 9.81 \times Q \times H_{net} \times \eta_t \times \eta_{gen}$$

(p) = د بریښنا د تولید اندازه ده په (KW) کیلووات سره.

(Q) = د اوبو ډیزاین شوی مقدار دی په $(\frac{m^3}{sec})$ سره.

(H_{net}) = د فشاري ډنډ (Forebay) او د بریښنا تولید خوني (power House) تر منځ د ارتفاع (Head) تفاوت دی.

(η_t) = د توربین (Turbine) د مؤثریت ضریب دی.

(η_{gen}) = د جنراتور د مؤثریت ضریب دی.

څرنگه چې پدې پروژه کې دوه توربینې په نظر کې نیول شوي دي، چې د هر توربین لپاره $(Q=4 \text{ cubic})$ دی، او $(Head=27m)$ دی نو:

$$P = 9.81 \times Q \times H_{net} \times \eta_t \times \eta_{gen} \Rightarrow$$

$$p = 9.81 \times 2 \times 4 \times 27 \times 0.9 \times 0.9 \Rightarrow p = 1716.357 \text{ KW} = 1.716 \text{ MW}$$

د نورستان ولایت د کانتیوا د اوبو بریښنا د پروژې د بریښنا د تولید ظرفیت، نظر ارتفاع (Head)، او د اوبو جریان ته مساوي 1.716 MW دی.

4.4 خروجي کانال (Tailrace Canal):

کله چې اوبه د فشاري ډنډ (Forbay) څخه د پښتاک د لاري د بریښنا تولید خوني ته ورسیري، تر رسیدو وروسته د توربین پرې په حرکت راولي. کله چې دغه اوبه د توربین څخه تیري شي نو بیا د یو مجراء له لاري بیرته سیند ته او یا د نورو اهدافو لپاره جریان ورکول کېږي، چې دغه مجراء د وتونکي کانال یا د خروجي کانال (Tailrace Canal) په نامه یادېږي.

د وتونکي یا د خروجي کانال (Tailrace Canal) د ډیزاین اصول، د هیدریس کانال (Headrace) کانال د ډیزاین د اصولو سره یو شان دي.



4.7 انځور: خروجي کانال (Tailrace Canal)

پنځم څپرکی

5.1 د پروژې پایله

څرنګه چې دغه پروژه د نورستان ولایت لپاره یو د حیاتي پروژو څخه ده، چې په پلي کیدو سره به یې ګڼ شمیر کورنۍ، عام المنفعه ودانۍ د برښنا د شتون څخه برخمنې شي. او همدارنګه به د خلکو په تولیداتو کې د پام وړ مثبت بدلون رامنځته کړي، او د خلکو لپاره به د کارونو پراخه فرصتونه برابر شي.

څرنګه چې نورستان ولایت د افغانستان یو د لیري پرتو ولایتونو څخه دی، چې د مرکزي برښنا شبکې سره یې نښلول ډیر ستونزمن او لوړ اقتصادي لګښت ته ضرورت لري. نو ددې ستونزې بدیل لاره د وړو برښنا کوټونو یا مایکرو هایدروپاورونو جوړول دي، چې په کم وخت او لږ اقتصادي لګښت سره جوړیدای شي.

او بل څرنګه چې افغانستان د اقتصادي ستونزو سره مخ دی، او همدارنګه د ګاونډیو هیوادونو سره د اوبو پر سر سیاسي لارښوونې لري، نو د لویو بندونو جوړولو بدیل لاره د وړو برښنا کوټونو یا مایکرو هایدروپاورونو جوړول دي، ځکه چې مایکرو هایدروپاورونه د (Run of river) بندونو په څیر جوړیږي، چې ګاونډي هیوادونه د دا رقم بندونو جوړولو سره کومه ستونزه نه لري. او بل په کم لګښت سره جوړیدای شي.

تر ټولو مهمه خبره دا چې واړه برښنا کوټونه یا مایکرو هایدرو پاورونه په نسبت د لویو برښنا کوټونو په چاپیریال کې منفي اغیزې لري.

همدارنګه د نورستان ولایت جغرافیایي جوړښت د دا ډول بندونو جوړولو ته خورا ډیر فرصتونه برابروي.

5.2 د پروژې اړوند وړاندیزونه

1. څرنگه چې د دغې پروژې سرویګانې شوي او د ساختمانون ځایونه یې مشخص شوي، او ډیزاین یې هم شوی دی، نو ضروري ده چې ساختماني چارې یې ژر پیل شي.
2. څرنگه چې افغانستان د اقتصادي مشکلاتو سره مخ دی، او د لویو بندونو جوړول ډیرې سرمایې ته ضرورت لري، نو موږ کولای شو د لنډ وخت لپاره د خپل ضرورت وړ برښنا د دا رقم هایدروپاورونو څخه لاسته راوړو.
3. څرنگه چې زموږ هیواد د کاونډیو هیوادونو سره د اوبو پر سر سیاسي ستونزې لري، نو څرنگه چې دا ډول برښنا بندونه (Run of river) برښنا بندونه دي، نو ګاونډي هیوادونه د دا ډول بندونو جوړولو سره کومه ستونزه نلري، نو باید په پراخه پیمانه سره دا ډول بندونه جوړ شي.
4. مایکرو هایدرو پاورونه د لویو بندونو پر نسبت لږې چاپیریالي اغیزې لري، نو باید د دا ډول هایدروپاورونو څخه زیاته استفاده وشي، هم به مو برښنا لاسته راوړي وي، هم به مو چاپیریال د زیاتي ککړتیا څخه ساتلی وي.
5. واړه برښنا بندونه یا مایکرو هایدرو پاورونه لږې ساتنې او محافظت ته اړتیا لري، نو د دې ډول برښنا بندونو جوړول ګټور دي.

ومن الله التوفيق

Get more e-books from www.ketabton.com
Ketabton.com: The Digital Library