

## اصول فنی طرح شبکه زهکشی درجه ۳ و ۴ و بررسی هزینه احداث آنها

### دانشکده کشاورزی دانشگاه پلوی

عبداله جناب

مقدمه :

زهکشی یکی از عوامل بسیار مؤثر در امر یک کشاورزی موفق میباشد . از قدیم الایام بشر به اهمیت زهکشی پی برده چنانچه مصریها در . . . ۴ سال قبل از میلاد مسیح اقدام به تأسیس زهکشهای رویاز نموده‌اند . ایرانیها نیز از سالهای پیشین به علم زهکشی واقف بوده بطوریکه در اطراف تخت جمشید شواهدی از زهکشهایی که در زمان داریوش کبیر ایجاد شده به چشم میخورد . آبحوض عالی‌قاپو از زهآب زهکشهای منطقه لنجانان اصفهان که در زمان شیخ بهائی احداث شده تأمین میشده است . بدینترتیب که زهکشها روی خطوط سیزان سطحی حرکت کرده تا به بدنه کوه صفه رسیده و سپس آب زهکشها توسط لوله‌های زیرزمینی به داخل حوض عالی‌قاپو انتقال یافته و در آنجا فوران مینموده است . انگلیسیها ، روسیها ، آلمانها و هلندیها نیز از زمان‌های خیلی پیشین به علم زهکشی آشنائی داشته اقدام به تأسیس زهکشهایی نموده‌اند .

از قدیم الایام ملت‌هایی که آشنائی کامل به علم زهکشی داشته‌اند اراضی خود را آباد و حاصلخیز نگاهداشته و در نتیجه تمدن خود را حفظ نموده‌اند . برعکس تمدنهایی که بدین موضوع توجه نداشته‌اند بعلت باطلاقی و شورشدن زمینهای خود بمرور مضمحل شده و از صفحه تاریخ حذف شده‌اند . برای مثال دشت فرات را در عراق که یکی از دشتهای پر نعمت و حاصلخیز بوده یادآوری میکنیم . این دشت بعلت آبیاری بی‌رویه و عدم توجه بامور زهکشی هم‌اکنون شور و لم‌یزرع افتاده است . در دشت خوزستان شواهدی در دست است که روزگاری سبز و خرم و پوشیده از جنگل بوده است . در این دشت بعلت کمی شیب زمین ، سنگین بودن بافت خاک و رعایت نمودن اصول زهکشی سطح آب بالا و شوروری بحدی رسیده‌است که کلیه جنگلها از بین رفته و اکنون از آنها خبری نیست . خوشبختانه دولت از چند سال پیش باینطرف باین امر حیاتی توجه خاصی نموده و اقدام به ایجاد زهکشهای زیادی نموده است . در پاکستان مسأله زهکشی بطور خیلی شدید بچشم میخورد بطوریکه طبق اطلاعات واصله در هر ه دقیقه یک اکر زمین از زمینهای پاکستان در اثر بالا آمدن سطح آب زیرزمینی و یا شورشدن از برنامه زراعی خارج میشود . برای اینکه به اهمیت زهکشی بیشتر پی ببریم بدنیست تأثیر ۱/۵ متر آب آبیاری در سال را با هدایت الکتریکی . . . میکروموس برسانتیمتر (که یک آب با کیفیت بسیار خوب میباشد) بارانندسان . ۴ درصد در نظر بگیریم . این حجم آب سالیانه مقداری در حدود ۵ تن در هکتار نمک وارد زمینهای کشاورزی مینماید و قادر خواهد بود در عرض ۵ سال آبیاری هدایت الکتریکی ۱/۵ متر پروفیل خاک را ۴ میلیموس برسانتیمتر بالا برده که خود خاکی کاملاً شور خواهد بود . از طرفی دیگر ۹ سانتیمتر اضافه آب آبیاری در سال زمین را که سطح آب زیرزمینی در آن ۱۰ متری سطح زمین قرار دارد در مدتی کمتر از چهار سال تبدیل به یک باتلاق مینماید . از این رو است که در آبیاری مدرن سیستم زهکشی بایستی بموازات سیستم آبیاری ساخته شود . اداره عمران آمریکا . U.S. Bureau of Reclamation توصیه مینماید که در کلیه حوزه‌های آبخور سدها مطالعات آبیاری و زهکشی مبنایستی با هم انجام شده و در یک موقع هر دو سیستم «آبیاری و زهکشی» طرح و اجرا شود . البته بایستی خاطر نشان ساخت که هر منطقه‌ای ، بسته به موقعیت خود ، دارای یک ظرفیت طبیعی زهکشی میباشد که در اینجا آنرا بنام پتانسیل زهکشی

طبیعی منطقه Natural Drainage Potential سینامیم. برای طرح شبکه زهکشی بایستی پتانسیل زهکشی طبیعی منطقه از احتیاجات زهکشی کسر تا احتیاجات واقعی منطقه به زهکشی بدست آید .

## اصول فنی طرح شبکه‌های زهکشی :

برای اینکه بهترین اصول فنی شبکه‌های زهکشی را بررسی نمایم بهتر است ابتدا شرایطی را که تعیین کننده مشخصات فنی طرح‌های زهکشی میباشند مطالعه کرده و سپس اصولی را که متکی بر شرایط فوق میباشد مورد دقت قرار دهیم .

### ۱- مشخصات اولیه :

۱-۱-۱- شرایط محیطی :

این شرایط عبارتند از مجموعه شرایطی که محیط رشد را تشکیل داده و مستقیماً در گرفتن سواد غذایی و آب تأثیر میگذارند. شرایط محیطی که در طرح‌های زهکشی مورد مطالعه قرار میگیرند عبارتند از :

۱-۱-۱-۱- شرایط فیزیکی : شرایط فیزیکی عبارتند از شرایطی که از خواص ظاهری و ساختمانی محیط صحبت کرده و عبارتند از :

۱-۱-۱-۱-۱- ضریب آبگذری Hydraulic Conductivity (K) و یا قابلیت عبور آب از خاک .

ضریب آبگذری خاک یکی از خواص فیزیکی مهم محیط رشد بوده که در قدرت زهکشی و تهویه خاک مؤثر بوده و تعیین کننده فاصله زهکشها میباشد . خاکهای رسی دارای ضریب آبگذری کمی بوده و در نتیجه فاصله زهکشها در این گونه خاکها کم میباشد . بالعکس در خاکهای شنی بعلاوه اینکه قابلیت عبور آبشان زیاد میباشد فاصله زهکشها بیشتر خواهد بود . آبگذری در خاکهای شور نسبتاً بالاست ولی هرچه زهکشی و اصلاح اراضی ادامه یافته و شوری خاک کم گردد آبگذری خاک تغییر می یابد . بادر دست داشتن برنامه اصلاحی خاک و شستشوی نمونه‌ای که آزمایش می شود می توان آبگذری آینده زمین را تعیین کرده و در محاسبات فاصله زهکشها منظور نمود .

۱-۱-۱-۱-۲- ضریب آبدهی Drainable Porosity (V) و یا ضریب تخلیه. ضریب آبدهی یکی از ضرایب فیزیکی خاک بوده که در مؤثر بودن زهکشها و شدت پائین آوردن سطح آب زیرزمینی رل مهمی را ایفا مینماید . بعبارت دیگر این ضریب مشخص مینماید که هریک سانتیمتر آبی که توسط زهکشها از منطقه خارج میگردد چند سانتیمتر سطح آب زیر زمینی پائین میافتد . ضریب آبدهی قسمتی از تخلخل خاک است که آب آن تحت قوه نیروی ثقل خارج میشود . ضریب آبدهی برعکس تخلخل در خاکهای رسی کم و در خاکهای شنی زیاد میباشد .

۱-۱-۱-۱-۳- ضخامت سفره آبده Thickness of aquifer (D) عبارتست از فاصله عمودی بین متوسط سطح آب زیرزمینی تا طبقه غیر قابل نفوذ. اندازه گیری ضخامت سفره آبده در عمل بسیار مشکل میباشد زیرا آبگذری لایه‌های خاک یک بر تبه کم نشده تا به صفر برسد (Impermeable layer) و در اغلب موارد آبگذری لایه‌ها بتدریج کم شده تا به مقدار غیر قابل ملاحظه‌ای برسد . در بعضی موارد ضخامت طبقه آبده بقدری زیاد است که عملاً تمام آن در انتقال آب به زهکشها عمل نکرده و قسمتی از آن مؤثر میباشد . لذا برای طرح سیستمهای زهکشی بایستی مقدار مؤثر آن را (جناب ۱۹۶۸) مورد استفاده قرار داد .

۱-۱-۱-۱-۴- لایه بندی و محل لایه‌های قابل نفوذ نسبت به لایه‌های غیر قابل نفوذ . اغلب اتفاق می افتد که پروفیل خاک یکتواخت نبوده و خاک لایه لایه میباشد . محل این لایه‌ها و طرز قرار گرفتن آنها نسبت بیکدیگر در انتخاب عمق زهکش بسیار مهم میباشد . سعی میشود که زهکشهای زیرزمینی در لایه‌های با آبگذری بیشتر قرار داده شوند . در صورتیکه طبقه غیر قابل نفوذ Impermeable layer در عمق زیادی قرار گرفته باشد تأثیر زیادی روی عمق زهکشها نخواهد داشت ولی در صورتیکه این لایه در عمق کمتری قرار داشته باشد سعی خواهد شد که در صورت امکان عمق زهکش تاروی آن ادامه و یا اینکه آنرا قطع نماید .

۱-۱-۱-۲- خواص شیمیائی : اصولاً در مناطق خشک و نیمه خشک بعلاوه اینکه پتانسیل تبخیر و تعریق بیش از پتانسیل نزولات آسمانی است موازنه رطوبتی بطرف جویبیشد . بعبارت دیگر میزان تبخیر سالانه بر مراتب بیش از میزان بارندگی بوده و برای حفظ تعادل گیاه مجبور خواهیم بود مقدار زیادی آب بعنوان آبیاری مصرف نمایم این آب که

طبیعتاً دارای مقداری املاح محلول در خود میباشد پس از تبخیر املاح خود را در سطح و پروفیل خاک باقی میگذارد . تجمع سندنمکها ، بستگی به ترکیبات شیمیائی آنها ، موجب تشکیل خاکهای شور و قلیائی میشود . لذا در نواحی خشک و نیمه خشک به دو دلیل بایستی مقدار آب آبیاری بیش از مقدار احتیاجی نبات باشد :

۱-۲-۱-۱- شست و شوی Leaching املاح اضافی خاکهای شور و قلیائی که خاک به حالت قابل کشت در آورده شود .

۱-۲-۲-۱- پس از اینکه خاک شسته و قابل کشت شد ، شست و شوی نمک هائی که با آب آبیاری وارد خاک شده و پس از تبخیر و تعریق در سطح و پروفیل خاک باقی میماند .

بنابراین در خاکهای شور و قلیائی بدلیل اینکه اولاً « آب شست و شو باعث بالا آمدن سطح آب زیرزمینی میشود و ثانیاً » بعلت اینکه نمکهای شسته شده بایستی از منطقه خارج شود و گرنه دوبرتبه در اثر حرکت آب از اعماق به بالا و تبخیر آن ، املاح به سطح خاک میآید اقدام به تأسیس یک شبکه زهکشی مینمایند . ضرائب زهکشی در اینگونه موارد مانند طریقه آبیاری اضافه برحد ( جناب ۶۷-۱۹ ) محاسبه و در طرح های زهکشی منظور خواهد شد .

۱-۳-۱- شرایط جغرافیائی و موقعیتی :

بطور کلی مسئله زهکشی و شوری دارای یک گسترش جغرافیائی بخصوصی میباشد . در هر حوزه آبیاری ، در صورتیکه از قسمت علیا به قسمت سفلی حرکت نمائیم ، شیب زمین در قسمت علیا زیاد تر بوده و هر چه بطرف قسمت سفلی حوزه برویم شیب کمتر شده تا بحدی که در بعضی موارد به قسمت هائی برخورد میکنیم که شیب زمین تقریباً صفر میشود . بهمین ترتیب بافت خاک از بالا به پائین تغییر کرده در بالا خاکها Loam و Sandy Loam, Silty Loam بوده و هر چه به طرف پائین حرکت نمائیم بافت خاک سنگین تر شده تا بالاخره به خاکهای Clay میرسیم . سطح آب زیرزمینی در قسمت بالای حوزه پائین بوده و بهیچ ترتیب مسأله زهکشی وجود ندارد در صورتیکه در قسمت پائین منطقه سطح آب بالا و مسأله زهکشی بطور چشم گیری مشاهده میگردد . مسأله شوری و قلیائی نیز بهمین ترتیب از قسمت علیا به سفلی زیاد شده بطوریکه در قسمت اخیر اغلب مناطق لم یزرع و شور دیده میشود . لذا در هر حوزه آبیاری گسترش احتیاجات زهکشی کاملاً متفاوت میباشد ، در قسمت علیا احتیاجات بسیار کم و شاید ناچیز بوده و هر چه بطرف قسمت سفلی حرکت نمائیم احتیاجات شدیدتر شده و بنابراین سیستم زهکشی متراکم تر و بزرگتر میشود . علاوه بر عواملی که در فوق ذکر شد یک عامل دیگری نیز در شرایط جغرافیائی وجود دارد که در طرح شبکه زهکشی بسیار مؤثر خواهد بود و آن مخرج (outlet) یا محلی است که زه آبها بایستی در آن تخلیه شوند . در بعضی موارد ممکن است اصولاً نتوان محلی که بشود زه آب را در آن تخلیه نمود پیدا کرد و در این صورت با مسأله واقعاً مشکلی روبرو خواهیم بود که اغلب منجر به « صرف نظر کردن از زهکشی » میشود . در انتخاب مخرج چند عامل مؤثر است که بایستی حتماً در نظر گرفته شود . اول : ظرفیت مخرج خواهد بود که آیا این مخرج گنجایش تمام آبهای زهکشی شده را خواهد داشت یا نه ، دوم : فاصله مخرج تا زمینهای زهکشی شده است که تا چند کیلومتر آب زهکش بایستی جریان یافته قبل از اینکه به مخرج برسد و سوم : ارتفاع مخرج که آیا مخرج با اندازه کافی پائین خواهد بود که آب زهکش بطور طبیعی بداخل آن جریان یابد و یا اینکه مرتفع بوده و آب زهکش را بایستی بطریقه پمپاژ بالا آورده و در داخل مخرج ریخت .

۱-۲-۱- شرایط هیدرولژیکی :

۱-۲-۱-۱- بارندگی : در مورد بارندگی میتوان مناطق را به دو دسته مناطق مرطوب و مناطق خشک و نیمه خشک

تقسیم نمود :

۱-۲-۱-۱-۱- مناطق مرطوب : در این مناطق مقدار بارندگی نسبتاً زیاد ، مداوم و در بعضی موارد میزان آن در سراسر

سال تقریباً ثابت میباشد . در مناطق مرطوب برای طرح سیستمهای زهکشی میتوان از فرمولهای بارزیم ثابت Steady state استفاده نمود . بعلت شستشوی طبیعی پروفیل خاک در این گونه مناطق مسأله شوری وجود نداشته و در اغلب موارد یک طبقه نسبتاً غیر قابل نفوذ در عمق کم مشاهده میگردد . وجود این طبقه غیر قابل نفوذ شاید بعلت مهاجرت کلونیدهای رسی در اثر بارانهای مداوم بوده . و تنها مسأله در این گونه مناطق گرفتن آب اضافی از پروفیل خاک و خارج کردن آن از منطقه خواهد بود . در زراعتهای گران قیمت مانند سبزیجات و یا باغات از سیستم زهکشی زیرزمینی استفاده میشود ولی برای زراعتهای کم درآمد مانند سرغزارهای طبیعی و زراعتهای بزرگ گندم و جو از سیستم های روباز استفاده میشود . در

این نوع زهکشی زمین را به عرض ۱۰-۶ متر با شیب عرضی ۱:۱۰ یا ۱:۱۰ بصورت کانالهای V شکل کم عمق و عریض ساخته تا آب باران بطور طبیعی در ته این زهکشها جمع شده و از زمین خارج شود. در این گونه مناطق ضریب زهکشی معادل با متوسط میزان بارندگی منهای میزان تبخیر و تعریق محیط میباشد.

۲-۱-۲-۲ مناطق خشک و نیمه خشک:

در مناطق خشک و نیمه خشک میزان بارندگی بسیار کم و فقط در یک فصل معینی انجام میشود لذا تأثیر آن بستگی به شدت و مدت بارندگی ممکن است ناچیز و یا بسیار شدید باشد. بنابراین در این گونه نواحی به دو مسأله برخورد میشود: ۱- بالا آمدن سطح آب زیرزمینی بعلافت نفوذ سطحی و ۲- ایجاد سیل توسط بارانهای شدید، اصول فنی طرح زهکشها در این مناطق بستگی به شرائط هیدرولوژیکی و جغرافیائی متفاوت بوده و ممکن است زهکشها جهت پائین آوردن سطح آب زیرزمینی و یا بمنظور جلوگیری از سیل بوده باشند.

در صورتیکه منظور پائین آوردن سطح آب زیرزمینی که در طول فصل بارندگی بالا آمده است باشد سیستم زهکشی بایستی طوری در نظر گرفته شود که زمین در موقع کشت خشک بوده و سطح آب زیرزمینی در موقع رشد گیاه پائین تر از منطقه ریشه نباتی بوده باشد. بنابراین ارتفاعی که آب بایستی پائین افتد عبارتست از ماکزیممی که سطح آب زیرزمینی در فصل بارندگی بالا رفته تا سطحی که بایستی زهکشی شود و زمان مؤثر عبارت خواهد بود از زمان حداکثر ارتفاع آب زیرزمینی تا زمان کشت و یا شروع فعالیت نباتی برای طرح سیستم زهکشی در اینگونه موارد فرمولهای غیر تعادلی بکار برده شده و برای بدست آوردن فاصله و عمق زهکشها از ارتفاعی که آب بایستی پائین افتد در فاصله زمان مؤثر استفاده میشود.

در مناطقی که جنس خاک نسبتاً سنگین و بارندگی سیل آسا است برای حفاظت مزارع از زهکشهای سیل گیر استفاده میشود. مقدار سیلی که زهکشها بر سبنای آنها طرح میشود بستگی به شدت بارندگی، زمان بارندگی، توپوگرافی زمین، جنس خاک، مقدار زمینی که بهر یک از زهکشها تعلق گرفته و غیره خواهد داشت. میزان سیل حاصل از بارندگی را میتوان از فرمولهای پیشنهادی که در کتابهای زهکشی هیدرولوژی آمده محاسبه نمود (۸-۱۰-۱۲).

۱-۲-۲-۲ شرائط آبیاری:

اصولاً به هر طریقه ای که آبرو بخوانند بر زمین دهند مقداری تلفات سطحی و تلفات عمقی داشته و هیچ متد آبیاری نمیتواند صد درصد راندمان داشته باشد. حتی در سدرترین متد آبیاری یعنی آبیاری آبپاشی، راندمان صد درصد نبوده و مقداری تلفات شامل میباشد. تلفات آبیاری بر دو نوع خواهد بود:

۱-۲-۲-۲-۱ تلفاتی که دوائر نفوذ اضافی آب آبیاری بداخل زمین ایجاد شده که میزان آنرا میتوان از راندمان آبیاری محاسبه نمود. این گونه تلفات باعث بالا آمدن سطح آب زیرزمینی شده و در موقع طرح زهکشها بایستی محاسبه گردد. ارتفاعی که سطح آب زیرزمینی بالا میآید مساویست با عمق آب نفوذ شده با عمق تقسیم بر ضریب پرشدنی - Fillable Porosity خاک وزمانی که زهکشها بایستی این آب را تخلیه نمایند عبارتست از دوره آبیاری (جناب ۱۹۶۷).

۱-۲-۲-۲-۲ تلفاتی که دوائر فاضلابهای سطحی بوجود میآید. مقدار این گونه تلفات را میتوان از راندمان آبیاری مزرعه محاسبه نمود. فاضلابهای سطحی از انتهای مزرعه خارج شده و بایستی توسط زهکشهای روباز گرفته شوند. در صورتیکه کیفیت این گونه فاضلابهای سطحی خوب باشد میتوان در پائین دست بعنوان آب آبیاری از آنها استفاده کرد ولی در بعضی مواقع کیفیت این گونه آبها بقدری خراب میشوند که دیگر قابل آبیاری نبوده و بایستی از مزرعه خارج شوند. بنابراین ظرفیت این گونه زهکشها بایستی طوری باشند که میزان فاضلابهای سطحی را به آسانی بتوانند از منطقه خارج نمایند.

۱-۲-۳-۳ شرائط آبهای زیرزمینی:

یکی از دلایل زهکشی یک منطقه پائین آوردن سطح آب زیرزمینی در آن منطقه میباشد. البته بسته به نوع آبهای زیرزمینی طرح شبکه زهکشی متفاوت خواهد بود. در اینجا دونوع آب زیرزمینی را مورد بحث قرار خواهیم داد:

۱-۳-۲-۱ آبهای زیرزمینی ساکن و یا آبهای که دارای حرکتی بسیار کند میباشد:

در این نوع زهکشی، مشخصات فنی زهکشها طوری در نظر گرفته میشود که بتوانند سطح آب زیرزمینی را در مدتی که گیاه بتواند تحمل نماید بمیزانی که ریشهها در آن منطقه فعالیت دارند پائین ببرند. البته میزان پائین بردن سطح آب زیرزمینی نه تنها به دامنه فعالیت ریشهها بلکه به ارتفاع لوله های کاپیلاریته Capillary tubes نیز بستگی دارد.

لوله‌های کاپیلار پسته در خاک‌های رسی بسیار طولانی بوده و تا ارتفاع خیلی زیادی، که ممکن است حتی به چندین متر نیز برسد، بالاتر از سطح آب زیرزمینی را اشباع نگاه میدارد. برعکس در خاک‌های شنی طول لوله‌های کاپیلار پسته کم بوده و به چندین سانتیمتر میرسد. لذا در طرح سیستم‌های زهکشی ارتفاع لوله‌های کاپیلار پسته، به عمقی که سطح آب زیرزمینی بایستی پائین برده شود اضافه میگردد. برای طرح سیستم زهکشی در این گونه موارد از فرمولهای غیرتعادلی استفاده خواهد شد (۱۰)

#### ۱-۲-۳- آبهای زیرزمینی در حال حرکت :

در صورتیکه آبهای زیرزمینی در یک منطقه حرکت سریع داشته و اصولاً از منطقه مجاور به ناحیه مورد نظر انتقال یابند سیستم زهکشی کاسلا بازهکشی درحالت‌های دیگر متفاوت خواهد بود. در این گونه موارد بایستی اصولاً جلوی آبها را قبل از اینکه به منطقه رسیده و موجب ناراحتی‌هایی گردد گرفته و بیخارج انتقال داد. برای این منظور از زهکشهای حائل یا *Intercepting drain* استفاده میشود که بیشتر زهکشهای رویاز و یا ممکن است در بعضی موارد زهکشهای زیرزمینی بوده باشند. این گونه زهکشی خیلی راحت‌تر و اقتصادی‌تر از زهکشهای گونه دیگر خواهد بود. ظرفیت این نوع زهکشها بستگی کاسل به رژیم و میزان جریان آبهای زیرزمینی که بایستی گرفته شود خواهد داشت. رژیم آبهای زیر زمینی فصلی است و اغلب در یک فصل معینی تقریباً حداکثر سیببند ظرفیت زهکشها طوری در نظر گرفته میشوند که بتوانند حداکثر میزان جریانهای زیرزمینی را بگیرند. اصول طرح اینگونه زهکشها بر مبنای تئوریهای درحالت تعادلی قرار گرفته است (۱۲)

#### ۱-۳-۳- شرایط نباتی :

یکی از منظوره‌های اساسی در زهکشی رویانیدن نباتات زراعی در زمینهایی است که بدون زهکشی نمیتوان هیچگونه نباتی در آنها کشت داد. در زهکشی ممکن است منظوره‌های خاص دیگری مثلاً ایجاد فرودگاهها، زمینهای ورزشی، شهرها و غیره نیز بوده باشد ولی نظر اصلی بهتر کردن محیط رشد برای گیاهان کشاورزی میباشد. لذا شرایط گیاهی رل مهمی را در اصول فنی طرحهای زهکشی ایفا کرده و مهمترین آنها بقرار ذیل میباشد :

#### ۱-۳-۱- گسترش ریشه‌های نباتی :

هر گیاه بسته بفرآخور طبیعت خود ریشه‌ها را برای گرفتن آب و مواد غذایی با عمق خاک میفرستد. حجمی که در آن ریشه نبات فعالیت مینماید بایستی علاوه بر آب و مواد غذایی دارای تهویه کافی و محیطی سالم باشد. لذا عمقی که گیاه در آن فعالیت مینماید تعیین کننده عمقی است که زهکشها بایستی زهکشی نمایند. فاصله‌ای را که گیاهان در آن فعالیت مینمایند متفاوت بوده و بستگی کامل به نوع گیاه خواهد داشت مثلاً حیطه فعالیت گندم وجو بسیار کم و داسنه فعالیت درختان سیوه بسیار زیاد میباشد. بدین مناسبت عمق زهکشها بستگی کاسل به نوع نبات خواهد داشت. اصولاً در هر منطقه زهکشها را متناسب با عمیق‌ترین ریشه گیاه متداول در محل محاسبه مینمایند. در جدول شماره (۱) عمق ریشه بعضی از گیاهان مشخص گردیده است.

#### ۱-۳-۲- مقاومت به شوری :

گیاهان مختلف عکس‌العمل‌های متفاوتی نسبت به اسلاح موجود در خاک دارند. بعضی گیاهان مانند چغندر قند، جوو پنبه نسبت به شوری بسیار مقاوم هستند در صورتی که برخی دیگر مانند خیار، توت‌فرنگی و غیره حساسیت شدیدی نسبت به اسلاح اضافی نشان میدهند. لذا درجه مقاومت گیاهان نسبت به شوری تعیین کننده درجه اسلاح اراضی و شستشوی خاک در یک طرح زهکشی خواهد بود و برنامه‌های اسلاحی بایستی طوری باشند که درصد اسلاح در خاک را خیلی پائین‌تر از درجه مقاومت گیاهان برسانند. بر اساس مطالعات *Magistad* و *Christiansen* در سال ۱۹۴۴ و *Hyward* و *Magistad* در سال ۱۹۴۶ مقاومت گونه‌ها و وارپته‌های مختلف گیاهان نسبت به شوری طبق جدول شماره (۲) طبقه‌بندی شده است.

اصولاً گیاهان را از نظر مقاومت به شوری میتوان به سه طریق طبق اصول زیر طبقه‌بندی کرد :

۱- مقاومت برای ادامه حیات در خاک شور.

۲- بازده محصول در خاک شور.

۳- میزان بازده محصول در خاک شور با مقایسه با خاک شیرین با شرایط مساوی.

جدول شماره (۱) - عمق ترسود ریشه گیاهان مختلف (۷)

Depth of rooting of truck crops

Shallow rooted (down to 60 Cm )	Moderately deep rooted (down to 120 Cm)	Deep rooted (down to 180 Cm)
Broccoli	Beans	Artichoke
Brassica oleracea Var. Italica	Phaseolus vulgaris	Aynara scalyms
Brussel Sprouts	Beets	Asparagus
Brassica oleracea Var. gemmifera.	Beta vulgaris	Asparagus officinalis
Cabbage	Carrots	Cantaloupe
Brassica oleracea Var. Capitata	Daucus carota	Cucumis melo var. cantalupensis
Cauliflower	Chard	Lima bean
Brassica oleracea Var. botrytis	Beta vulgaris Var. cicla	Phaseolus limesis
Celery	Cucumber	Parsnip
Apium graveolens	Cucumis Sativus	Pastinaca sativa
Lettuce	Eggplant	Pumpkin
Lactuca sativa	Solanum melongena	Cucurbita pepo
Onion	Pea	Squash, winter
Allium cepa	Pisum Sativum	Cucurbita maxima
Potato	Pepper	Sweet potato
Solanum tuberosum	Capsicum frutescens	Ipomoea batatas
Radish	Squash, summer	Tomato
Raphanus sativus	Cucurbita maxima	Lycopersicon esculentum

قبلاً گیاهان را طبق اصل یک طبقه‌بندی میکردند ولی این نوع طبقه‌بندی در کشاورزی قابل توجه نخواهد بود. گرچه طبقه‌بندی براساس اصل دو از نظر کشاورزی باارزش‌تر از اصل یک میباشد ولی کامل نیست لذا طبقه‌بندی براساس اصل سه، منطقی‌ترین روش بنظر میرسد چونکه یک طبقه مقایسه‌ایست. درجدول شماره (۴) گیاهانی که در کشاورزی مورد توجه میباشد به چهار گروه، میوجات، سبزیجات، گیاهان علوفه‌ای، گیاهان زراعی تقسیم شده‌اند. در هر گروه گیاهان بترتیب کم‌شدن مقاومت از بالا به پائین طبقه‌بندی شده‌اند ولی اختلاف مقاومت هر گیاه بایک یا دو گیاه مجاور خود زیاد محسوس نیست. هدایت‌های الکتریکی داده شده در بالای هرستون نماینده درجه شوری است که گیاهان مربوطه در آن با مقایسه بایک خاک شیرین در شرایط مساوی ۰۰ درصد کمبود محصول خواهند داشت.

۱-۳-۳- مدت خفگی:

همانطوریکه دانسه فعالیت ریشه و مقاومت گیاهان نسبت به شوری فرق میکند مدتی را که نبات میتواند اشباع بودن زمین را تحمل نماید نیز متفاوت میباشد. مثلاً خانواده گراسینه و مخصوصاً چمنها و سرغزارها باتلاقی بودن را برای مدت بیشتری تحمل مینمایند در صورتیکه سبزیجات از این بابت تحمل زیادی نخواهند داشت. بنابراین نوع گیاه و مقاومت آن به خفگی شدت زهکشی و یامدتی را که زمین میتواند اشباع بماند تعیین مینماید. بنابراین زهکشها بایستی طوری طرح شوند که آب اضافی زمین را در مدتی کمتر از مدت خفگی نبات از محیط ریشه‌ها خارج نمایند.

## ۲- مشخصات هیدرولیکی طرحهای زهکشی:

مشخصات هیدرولیکی طرحهای زهکشی مشخصاتی هستند که گویای رژیم آبی و تعیین کننده میزان آبیگری لازم زهکشها میباشد. عواملی که مشخصات هیدرولیکی طرحها را تعیین مینمایند عبارتند از:

۱-۲- میزان بدهجریان:

بدهجریان یکی از مشخصاتی است که اندازه زهکشها بر سبنای آن طرح میشود. در حالتی که زهکشها بمنظور کنترل سیلابها، گرفتن آبهای سطحی و تقاطع جریانهای زیرزمینی ایجاد میشوند بدهجریان عامل اصلی در طرح شبکه زهکشها خواهد بود.

۲-۲- عمق آب:

عمق آبی که زهکشها بایستی از زمین خارج نمایند عبارتند از حداقل عمق آبی است که در صورت خارج شدن از محیط ریشه نباتی آنرا سالم بسازد و این مقدار تعیین کننده ضریب زهکشی خواهد بود. در مناطق مرطوب، بارندگی اضافه بر میزان تبخیر و تعریق، درشتشوری اراضی عمق آبی که جهت اصلاح اراضی منظور شده است، در آبیاری مقدار آب تلف شده با عمق زمین و مثالهایی نظیر اینها عمق آبی را مشخص مینماید که زهکشها بایستی خارج نمایند. البته با در دست داشتن عمق آبی که زهکشها خارج مینمایند، فاصله زهکشها، طول زهکشها و زمانی که این آب بایستی از منطقه خارج شود بدهجریان ممکن است محاسبه گردد.

۳-۲- زمانی که سطح آب زیرزمینی بایستی پائین بیفتد:

اصولاً در بعضی مناطق سطح آب زیرزمینی بالا بوده و بدون توجه باینکه منبع این آب کجا میباشد، در نظر است این سطح پائین آورده شود. از طرفی دیگر ممکن است منبع آب اضافی، بارندگی‌های زمستانه و یا بهار و آبیاری تابستانی باشد که میتوان با مشاهده و یا محاسبه، محل بالا آمدن سطح آب زیرزمینی را تعیین نمود. بنابراین در این گونه موارد مشخص طرح فاصله‌ایست که سطح آب زیرزمینی بایستی پائین آورده شود. فاصله‌ای که سطح آب زیرزمینی پائین آورده خواهد شد اولاً بستگی به « سطح اولیه سفره‌آب زیرزمینی قبل از شروع زهکشی، ثانیاً «به توسعه فعالیت ریشه‌های نباتی و یا عمقی که در نظر است آب پائین برده شود و ثالثاً «به ارتفاع لایه کاپیلار ریشه. Capillary fringe خواهند داشت. مجموع جبری این عوامل زمانی را که سطح آب زیرزمینی بایستی پائین افتد تعیین مینمایند.

۴-۲- زمانی که زهکشی بایستی انجام شود.

این زمان عبارتست از زمانی که گیاه در اثر اشباع بودن پروفیل خاک و یا غرقاب بودن زمین شروع به خفگی مینماید. بنابراین یک سیستم زهکشی بطریقی طرح میشود که آب اضافی منطقه را در مدتی کمتر از زمان خفگی از زمین خارج سازد. در مواردیکه مسأله گرفتن میزان معینی آب میباشد زمان خودبخود در محاسبه آن منظور شده است ولی در صورتیکه منظور

جدول شماره ( ۲ ) مقاومت مقایسه ای گیاهان نسبت بشوری ( ۱۳ )  
گیاهان علوفه ای

EC × ۱۰ = ۴	EC × ۱۰ = ۱۲	EC × ۱۰ = ۱۸
White Dutch clover	White Sweetclover	Alkali Sacaton
Meadow foxtail	Yellow Sweetclover	Saltgrass
Alsikeclover	Perennial ryegrass	Nuttall alkali-grass
Red clover	Mountain bromer	Bermuda grass
Ladino clover	Strawberry clover	Rhodes grass
Burnet	Dallis grass	Rescue grass
	Sudan grass	Canada wildrye
	Hubam clover	Wester wheatgrass
	Alfalfa(Californ-common)	Barley (hay)
	Tall fescue	Bridsfoot tref-oil
	Rye (hay)	
	Wheat (hay)	
	Oats (hay)	
	Orchardgrass	
	Blue grama	
	Meadow fescue	
	Reed canary	
	Big trefoil	
	Smooth brome	
	Tall meadow Oat-grass	
	Cicer milkvetch	
	Sourclover	
	Sickle milkvetch	
EC × ۱۰ = ۴	EC × ۱۰ = ۱۲	EC × ۱۰ = ۱۸



دنباله دول شماره (۲) گیاهان زراعی

$EC \times 10 = 4$	$EC \times 10 = 10$	$EC \times 10 = 16$
لوبیا	چاودار گندم جو و سر برنج زرت خوشه ای زرت کتان آفتاب گردان لوبیای چشم بلبلی	جو چغندر قند شلفم روغنی پنبه
	$EC \times 10 = 6$	$EC \times 10 = 10$

میوه جات

حساس بشوری	مقاوم بشوری	بسیار مقاوم بشوری
گلابی سیب پرتقال آلو گوجه بادام زرد آلو هلو توت فرنگی لیمو آوکارو	انار انجیر زیتون انگور طالبی	خرما

دنباله جدول شماره (۲)

سبزیجات

$EC \times 1^3 = 4$	$EC \times 1^3 = 10$	$EC \times 1^3 = 12$
<p>تریچه</p> <p>کرفس</p> <p>لوبیاسبز</p>	<p>گوجه فرنگی</p> <p>کلم بروکسل</p> <p>کلم معمولی</p> <p>فلفل هندی</p> <p>کلم گل</p> <p>کاهو</p> <p>زرت رانه ای</p> <p>سیب زمینی</p> <p>هویج</p> <p>پیاز</p> <p>نخود</p> <p>کدو</p> <p>خیار</p>	<p>چغندر قرمز</p> <p>کلم پیچ</p> <p>مارچوبه</p> <p>اسفناج</p>
$EC \times 1^3 = 3$	$EC \times 1^3 = 4$	$EC \times 1^3 = 10$

گرفتن عمقی از آب و یا پائین آوردن سطح آب زیرزمینی تا حد معینی باشد، زمان در نظر گرفته میشود. لذا فاصله و عمق زهکشها، در طرحهای زهکشی طوری در نظر گرفته میشوند که منطقه اشباعی آب زیرزمینی قبل از شروع خفگی گیاه به پائین منطقه ریشه رسیده باشد.

۲-۵- پتانسیل زهکشی طبیعی:

اغلب مشاهده میشود بعضی از اراضی با وجودیکه در عرض سالهای متمادی با آب فراوان و با کیفیت نسبتاً متوسط آبیاری شده‌اند هیچگونه مسئله زهکشی و یا شوری در آنها ملاحظه نمیشود. دلیل این امر اینست که اینگونه اراضی دارای زهکشی طبیعی بوده و بدون دخالت انسان آب و یا نمکهای اضافی بخارج از منطقه انتقال مینماید. حداکثر ظرفیتی که یک منطقه میتواند آب را بطور طبیعی از خود خارج نموده بدون اینکه هیچگونه ناراحتی برای ریشه نباتات بوجود آید پتانسیل زهکشی طبیعی آن منطقه میناسند. البته برای طرح سیستم زهکشی در یک منطقه پتانسیل زهکشی طبیعی آن منطقه بایستی از احتیاجات زهکشی منطقه کسر شده و سیستم زهکشی بر مبنای باقیمانده طرح شود. در صورتیکه پتانسیل زهکشی طبیعی یک منطقه در طرح سیستم زهکشی منظور نگردد ظرفیت سیستم طرح شده اضافه بر احتیاج بوده *Over design* و بیهوده سبالغ هنگفتی صرف ساختمان شبکه زهکشی بزرگتری شده است. لذا در طرح یک سیستم زهکشی حتماً بایستی پتانسیل زهکشی طبیعی آن منطقه مطالعه و منظور گردد. تئوریهای پتانسیل زهکشی و چگونگی تعیین آن برای یک منطقه توسط نگارنده در شرف تدوین میباشد و بزودی در اختیار خوانندگان قرار خواهد گرفت.

#### ۴- مشخصات فنی طرحهای زهکشی:

مشخصات فنی طرحها مشخصاتی هستند که جوابگوی مشخصات هیدرولیکی زهکشها خواهند بود. عبارت دیگر در مشخصات هیدرولیکی تعیین میشود که چقدر آب و در چه مدت زمان لازم است که از زمین خارج شود در صورتیکه در مشخصات فنی صحبت از این است که زهکشها چگونه ساخته شوند که بتوانند آن میزان آب را هدایت نمایند. بنابراین در مشخصات فنی عواملی را که تعیین کننده سرعت جریان و مقطع زهکشها است بحث خواهد شد. عواملی که تعیین کننده مشخصات فنی زهکشها میباشد عبارتند از:

۳-۱- عمق زهکشها:

عمق زهکشها عبارتست از فاصله‌ای است که مرکز زهکشهای زیرزمینی و یا کف زهکشهای رو باز از سطح زمین قرار میگیرند. همانطوریکه قبلاً بدان اشاره شد حدی که سطح آب زیرزمینی بایستی پائین افتد تعیین کننده عمق زهکشها میباشد. در خاکهایی که لایه لایه میباشد سعی میشود زهکشها را در طبقات با قابلیت نفوذ بیشتر *more permeable layer* قرار دهند تا بدینوسیله رانندگی زهکشی بالا رود. در صورتیکه یک طبقه غیر قابل نفوذ در نزدیکی سطح زمین مثلاً ۱/۵ متری یا ۲ متری قرار داشته باشد حتی الامکان زهکشهای رو باز تا آن منطقه اداعه یافته و زهکشهای زیرزمینی روی آن طبقه قرار میگیرند. جنس خاک نیز در عمق زهکشها تأثیر زیادی دارد بطوریکه در خاکهای شنی اصولاً زهکشها کم عمق تر و در خاکهای رسی عمیق تر میباشد. این امر بدین دلیل است که خاکهای رسی با داشتن قوای شعریه طویل موجب بالا آمدن آب شور و در نتیجه ناراحتی گیاه میگردند. بنابراین در مناطق خشک و نیمه خشک که بافت خاک رسی بوده و آب زیرزمینی نیز شور میباشد زهکشها بمراتب عمیق تر از مناطق مرطوب میباشد. مسئله دیگری که در عمق زهکشها تأثیر زیادی دارد موضوع موجود بودن ادواتی است که تا عمق مورد نظر بتواند کار نماید. ماشینهای زهکشی استاندارد بوده و طوری ساخته شده‌اند که تا عمق معینی بتواند کار نمایند لذا در موقع کار با اینگونه ماشین آلات اصولاً نمیتوان از حداکثر عمقی که برای آنها در نظر گرفته شده است پائین تر رفت. البته اخیراً ماشینهای مخصوصی جهت مناطق خشک ساخته شده که تا عمق ۷-۶ متر نیز میتوانند کار نمایند. یک عامل مهم دیگری که در تعیین عمق زهکشها تأثیر مینماید مسئله اقتصادی بودن پروژه است زیرا هرچه عمق زهکشها زیاد شود به نسبت بیشتری هزینه زهکشی بالا خواهد رفت بنابراین علاوه بر مشخصات فنی موضوع اقتصادی بودن طرحها نیز بایستی در نظر گرفته شود.

۳-۲- فاصله زهکشها:

شکل کلی سطح آب زیرزمینی در مجاور یک زهکش بصورت یک چهارم بیضی میباشد. در صورتیکه فرض شود زهکش در رأس بیضی قرار گرفته است چگونگی شکل و تندی شیب این یک چهارم بیضی بستگی به ارتفاع اولیه سفره

آب زیرزمینی، جنس خاک و فاصله زمانی که گذشته است دارد. سوقعی که دو زهکش در مجاور یکدیگر قرار گیرند، سطح آب زیرزمینی بصورت دوسطحی بشکل یک چهارم بیضی یکی از طرف راست و دیگری از طرف چپ بوده که یکدیگر را در نقطه مشترکی در فاصله بین دو زهکش قطع نموده باشند. هرچه فاصله این دو زهکش از یکدیگر دورتر باشد نقطه مشترك دارای ارتفاع بیشتری نسبت به سطح زهکش بوده و بالعکس هرچه فاصله نزدیکتر باشد ارتفاع نقطه مشترك کمتر میباشد. لذا پس از تعیین عمق زهکشها بسته به حدیکه سطح آب زیر زمینی بایستی در زمان معینی پائین افتد فاصله زهکشها تعیین میشود. البته فرسولهایی توسط دانشمندان مختلف برای شرایط گوناگون پیشنهاد شده که با داشتن عمق زهکشها، فاصله ایکه سطح آب زیرزمینی بایستی پائین افتد، زمان زهکشی و سایر شرایط محلی فاصله زهکشها را میتوان محاسبه نمود. بطور کلی فاصله زهکشها در خاکهای رسی کم و در خاکهای شنی زیاد میباشد.

۳-۳- محل زهکشها:

چونکه زهکشها بمنظور جمع آوری و گرفتن آبهای اضافی مزرعه میباشد بایستی در محلی قرار گیرند که آنها بطور طبیعی بطرف آنها حرکت کرده و حداکثر مقدار آنها بطور جریان آزاد بگیرند. برای این منظور سعی میشود که زهکشها در پائین ترین نقاط منطقه واقع شوند. بنابراین برای گرفتن آبهای سطحی زهکشها در مسیر خط القعر منطقه ساخته شده تا آبهای جاری شده از طرفین را بگیرند. از طرف دیگر بعلمت اینکه زهکشهای سرپوشیده بمنظور قطع جریانهای زیرزمینی میباشد مسیر آنها عمود بر جهت حرکت آبهای زیرزمینی خواهد بود در صورتیکه منبع آب اضافی جریانهای زیر زمینی است که از مناطق مجاور میآیند زهکشهای زیرزمینی در ابتدائی ترین نقطه مزرعه بموازات حدزینهای همسایه و عمود بر جهت جریان تعبیه میشوند. در یک سیستم آبیاری زهکشها بموازات شبکه آبیاری هم درجه و در سنتهی الیه زمینهای منظور شده واقع میگرددند. در صورتیکه یک سیستم آبیاری را از منبع بطرف زمین (در جهت شیب) درجه بندی کرده و بصورت درجه های ۱، ۲، ۳، ۴، ۵، ۶، ۷، ۸، ۹، ۱۰، ۱۱، ۱۲، ۱۳، ۱۴، ۱۵، ۱۶، ۱۷، ۱۸، ۱۹، ۲۰، ۲۱، ۲۲، ۲۳، ۲۴، ۲۵، ۲۶، ۲۷، ۲۸، ۲۹، ۳۰، ۳۱، ۳۲، ۳۳، ۳۴، ۳۵، ۳۶، ۳۷، ۳۸، ۳۹، ۴۰، ۴۱، ۴۲، ۴۳، ۴۴، ۴۵، ۴۶، ۴۷، ۴۸، ۴۹، ۵۰، ۵۱، ۵۲، ۵۳، ۵۴، ۵۵، ۵۶، ۵۷، ۵۸، ۵۹، ۶۰، ۶۱، ۶۲، ۶۳، ۶۴، ۶۵، ۶۶، ۶۷، ۶۸، ۶۹، ۷۰، ۷۱، ۷۲، ۷۳، ۷۴، ۷۵، ۷۶، ۷۷، ۷۸، ۷۹، ۸۰، ۸۱، ۸۲، ۸۳، ۸۴، ۸۵، ۸۶، ۸۷، ۸۸، ۸۹، ۹۰، ۹۱، ۹۲، ۹۳، ۹۴، ۹۵، ۹۶، ۹۷، ۹۸، ۹۹، ۱۰۰، ۱۰۱، ۱۰۲، ۱۰۳، ۱۰۴، ۱۰۵، ۱۰۶، ۱۰۷، ۱۰۸، ۱۰۹، ۱۱۰، ۱۱۱، ۱۱۲، ۱۱۳، ۱۱۴، ۱۱۵، ۱۱۶، ۱۱۷، ۱۱۸، ۱۱۹، ۱۲۰، ۱۲۱، ۱۲۲، ۱۲۳، ۱۲۴، ۱۲۵، ۱۲۶، ۱۲۷، ۱۲۸، ۱۲۹، ۱۳۰، ۱۳۱، ۱۳۲، ۱۳۳، ۱۳۴، ۱۳۵، ۱۳۶، ۱۳۷، ۱۳۸، ۱۳۹، ۱۴۰، ۱۴۱، ۱۴۲، ۱۴۳، ۱۴۴، ۱۴۵، ۱۴۶، ۱۴۷، ۱۴۸، ۱۴۹، ۱۵۰، ۱۵۱، ۱۵۲، ۱۵۳، ۱۵۴، ۱۵۵، ۱۵۶، ۱۵۷، ۱۵۸، ۱۵۹، ۱۶۰، ۱۶۱، ۱۶۲، ۱۶۳، ۱۶۴، ۱۶۵، ۱۶۶، ۱۶۷، ۱۶۸، ۱۶۹، ۱۷۰، ۱۷۱، ۱۷۲، ۱۷۳، ۱۷۴، ۱۷۵، ۱۷۶، ۱۷۷، ۱۷۸، ۱۷۹، ۱۸۰، ۱۸۱، ۱۸۲، ۱۸۳، ۱۸۴، ۱۸۵، ۱۸۶، ۱۸۷، ۱۸۸، ۱۸۹، ۱۹۰، ۱۹۱، ۱۹۲، ۱۹۳، ۱۹۴، ۱۹۵، ۱۹۶، ۱۹۷، ۱۹۸، ۱۹۹، ۲۰۰، ۲۰۱، ۲۰۲، ۲۰۳، ۲۰۴، ۲۰۵، ۲۰۶، ۲۰۷، ۲۰۸، ۲۰۹، ۲۱۰، ۲۱۱، ۲۱۲، ۲۱۳، ۲۱۴، ۲۱۵، ۲۱۶، ۲۱۷، ۲۱۸، ۲۱۹، ۲۲۰، ۲۲۱، ۲۲۲، ۲۲۳، ۲۲۴، ۲۲۵، ۲۲۶، ۲۲۷، ۲۲۸، ۲۲۹، ۲۳۰، ۲۳۱، ۲۳۲، ۲۳۳، ۲۳۴، ۲۳۵، ۲۳۶، ۲۳۷، ۲۳۸، ۲۳۹، ۲۴۰، ۲۴۱، ۲۴۲، ۲۴۳، ۲۴۴، ۲۴۵، ۲۴۶، ۲۴۷، ۲۴۸، ۲۴۹، ۲۵۰، ۲۵۱، ۲۵۲، ۲۵۳، ۲۵۴، ۲۵۵، ۲۵۶، ۲۵۷، ۲۵۸، ۲۵۹، ۲۶۰، ۲۶۱، ۲۶۲، ۲۶۳، ۲۶۴، ۲۶۵، ۲۶۶، ۲۶۷، ۲۶۸، ۲۶۹، ۲۷۰، ۲۷۱، ۲۷۲، ۲۷۳، ۲۷۴، ۲۷۵، ۲۷۶، ۲۷۷، ۲۷۸، ۲۷۹، ۲۸۰، ۲۸۱، ۲۸۲، ۲۸۳، ۲۸۴، ۲۸۵، ۲۸۶، ۲۸۷، ۲۸۸، ۲۸۹، ۲۹۰، ۲۹۱، ۲۹۲، ۲۹۳، ۲۹۴، ۲۹۵، ۲۹۶، ۲۹۷، ۲۹۸، ۲۹۹، ۳۰۰، ۳۰۱، ۳۰۲، ۳۰۳، ۳۰۴، ۳۰۵، ۳۰۶، ۳۰۷، ۳۰۸، ۳۰۹، ۳۱۰، ۳۱۱، ۳۱۲، ۳۱۳، ۳۱۴، ۳۱۵، ۳۱۶، ۳۱۷، ۳۱۸، ۳۱۹، ۳۲۰، ۳۲۱، ۳۲۲، ۳۲۳، ۳۲۴، ۳۲۵، ۳۲۶، ۳۲۷، ۳۲۸، ۳۲۹، ۳۳۰، ۳۳۱، ۳۳۲، ۳۳۳، ۳۳۴، ۳۳۵، ۳۳۶، ۳۳۷، ۳۳۸، ۳۳۹، ۳۴۰، ۳۴۱، ۳۴۲، ۳۴۳، ۳۴۴، ۳۴۵، ۳۴۶، ۳۴۷، ۳۴۸، ۳۴۹، ۳۵۰، ۳۵۱، ۳۵۲، ۳۵۳، ۳۵۴، ۳۵۵، ۳۵۶، ۳۵۷، ۳۵۸، ۳۵۹، ۳۶۰، ۳۶۱، ۳۶۲، ۳۶۳، ۳۶۴، ۳۶۵، ۳۶۶، ۳۶۷، ۳۶۸، ۳۶۹، ۳۷۰، ۳۷۱، ۳۷۲، ۳۷۳، ۳۷۴، ۳۷۵، ۳۷۶، ۳۷۷، ۳۷۸، ۳۷۹، ۳۸۰، ۳۸۱، ۳۸۲، ۳۸۳، ۳۸۴، ۳۸۵، ۳۸۶، ۳۸۷، ۳۸۸، ۳۸۹، ۳۹۰، ۳۹۱، ۳۹۲، ۳۹۳، ۳۹۴، ۳۹۵، ۳۹۶، ۳۹۷، ۳۹۸، ۳۹۹، ۴۰۰، ۴۰۱، ۴۰۲، ۴۰۳، ۴۰۴، ۴۰۵، ۴۰۶، ۴۰۷، ۴۰۸، ۴۰۹، ۴۱۰، ۴۱۱، ۴۱۲، ۴۱۳، ۴۱۴، ۴۱۵، ۴۱۶، ۴۱۷، ۴۱۸، ۴۱۹، ۴۲۰، ۴۲۱، ۴۲۲، ۴۲۳، ۴۲۴، ۴۲۵، ۴۲۶، ۴۲۷، ۴۲۸، ۴۲۹، ۴۳۰، ۴۳۱، ۴۳۲، ۴۳۳، ۴۳۴، ۴۳۵، ۴۳۶، ۴۳۷، ۴۳۸، ۴۳۹، ۴۴۰، ۴۴۱، ۴۴۲، ۴۴۳، ۴۴۴، ۴۴۵، ۴۴۶، ۴۴۷، ۴۴۸، ۴۴۹، ۴۵۰، ۴۵۱، ۴۵۲، ۴۵۳، ۴۵۴، ۴۵۵، ۴۵۶، ۴۵۷، ۴۵۸، ۴۵۹، ۴۶۰، ۴۶۱، ۴۶۲، ۴۶۳، ۴۶۴، ۴۶۵، ۴۶۶، ۴۶۷، ۴۶۸، ۴۶۹، ۴۷۰، ۴۷۱، ۴۷۲، ۴۷۳، ۴۷۴، ۴۷۵، ۴۷۶، ۴۷۷، ۴۷۸، ۴۷۹، ۴۸۰، ۴۸۱، ۴۸۲، ۴۸۳، ۴۸۴، ۴۸۵، ۴۸۶، ۴۸۷، ۴۸۸، ۴۸۹، ۴۹۰، ۴۹۱، ۴۹۲، ۴۹۳، ۴۹۴، ۴۹۵، ۴۹۶، ۴۹۷، ۴۹۸، ۴۹۹، ۵۰۰، ۵۰۱، ۵۰۲، ۵۰۳، ۵۰۴، ۵۰۵، ۵۰۶، ۵۰۷، ۵۰۸، ۵۰۹، ۵۱۰، ۵۱۱، ۵۱۲، ۵۱۳، ۵۱۴، ۵۱۵، ۵۱۶، ۵۱۷، ۵۱۸، ۵۱۹، ۵۲۰، ۵۲۱، ۵۲۲، ۵۲۳، ۵۲۴، ۵۲۵، ۵۲۶، ۵۲۷، ۵۲۸، ۵۲۹، ۵۳۰، ۵۳۱، ۵۳۲، ۵۳۳، ۵۳۴، ۵۳۵، ۵۳۶، ۵۳۷، ۵۳۸، ۵۳۹، ۵۴۰، ۵۴۱، ۵۴۲، ۵۴۳، ۵۴۴، ۵۴۵، ۵۴۶، ۵۴۷، ۵۴۸، ۵۴۹، ۵۵۰، ۵۵۱، ۵۵۲، ۵۵۳، ۵۵۴، ۵۵۵، ۵۵۶، ۵۵۷، ۵۵۸، ۵۵۹، ۵۶۰، ۵۶۱، ۵۶۲، ۵۶۳، ۵۶۴، ۵۶۵، ۵۶۶، ۵۶۷، ۵۶۸، ۵۶۹، ۵۷۰، ۵۷۱، ۵۷۲، ۵۷۳، ۵۷۴، ۵۷۵، ۵۷۶، ۵۷۷، ۵۷۸، ۵۷۹، ۵۸۰، ۵۸۱، ۵۸۲، ۵۸۳، ۵۸۴، ۵۸۵، ۵۸۶، ۵۸۷، ۵۸۸، ۵۸۹، ۵۹۰، ۵۹۱، ۵۹۲، ۵۹۳، ۵۹۴، ۵۹۵، ۵۹۶، ۵۹۷، ۵۹۸، ۵۹۹، ۶۰۰، ۶۰۱، ۶۰۲، ۶۰۳، ۶۰۴، ۶۰۵، ۶۰۶، ۶۰۷، ۶۰۸، ۶۰۹، ۶۱۰، ۶۱۱، ۶۱۲، ۶۱۳، ۶۱۴، ۶۱۵، ۶۱۶، ۶۱۷، ۶۱۸، ۶۱۹، ۶۲۰، ۶۲۱، ۶۲۲، ۶۲۳، ۶۲۴، ۶۲۵، ۶۲۶، ۶۲۷، ۶۲۸، ۶۲۹، ۶۳۰، ۶۳۱، ۶۳۲، ۶۳۳، ۶۳۴، ۶۳۵، ۶۳۶، ۶۳۷، ۶۳۸، ۶۳۹، ۶۴۰، ۶۴۱، ۶۴۲، ۶۴۳، ۶۴۴، ۶۴۵، ۶۴۶، ۶۴۷، ۶۴۸، ۶۴۹، ۶۵۰، ۶۵۱، ۶۵۲، ۶۵۳، ۶۵۴، ۶۵۵، ۶۵۶، ۶۵۷، ۶۵۸، ۶۵۹، ۶۶۰، ۶۶۱، ۶۶۲، ۶۶۳، ۶۶۴، ۶۶۵، ۶۶۶، ۶۶۷، ۶۶۸، ۶۶۹، ۶۷۰، ۶۷۱، ۶۷۲، ۶۷۳، ۶۷۴، ۶۷۵، ۶۷۶، ۶۷۷، ۶۷۸، ۶۷۹، ۶۸۰، ۶۸۱، ۶۸۲، ۶۸۳، ۶۸۴، ۶۸۵، ۶۸۶، ۶۸۷، ۶۸۸، ۶۸۹، ۶۹۰، ۶۹۱، ۶۹۲، ۶۹۳، ۶۹۴، ۶۹۵، ۶۹۶، ۶۹۷، ۶۹۸، ۶۹۹، ۷۰۰، ۷۰۱، ۷۰۲، ۷۰۳، ۷۰۴، ۷۰۵، ۷۰۶، ۷۰۷، ۷۰۸، ۷۰۹، ۷۱۰، ۷۱۱، ۷۱۲، ۷۱۳، ۷۱۴، ۷۱۵، ۷۱۶، ۷۱۷، ۷۱۸، ۷۱۹، ۷۲۰، ۷۲۱، ۷۲۲، ۷۲۳، ۷۲۴، ۷۲۵، ۷۲۶، ۷۲۷، ۷۲۸، ۷۲۹، ۷۳۰، ۷۳۱، ۷۳۲، ۷۳۳، ۷۳۴، ۷۳۵، ۷۳۶، ۷۳۷، ۷۳۸، ۷۳۹، ۷۴۰، ۷۴۱، ۷۴۲، ۷۴۳، ۷۴۴، ۷۴۵، ۷۴۶، ۷۴۷، ۷۴۸، ۷۴۹، ۷۵۰، ۷۵۱، ۷۵۲، ۷۵۳، ۷۵۴، ۷۵۵، ۷۵۶، ۷۵۷، ۷۵۸، ۷۵۹، ۷۶۰، ۷۶۱، ۷۶۲، ۷۶۳، ۷۶۴، ۷۶۵، ۷۶۶، ۷۶۷، ۷۶۸، ۷۶۹، ۷۷۰، ۷۷۱، ۷۷۲، ۷۷۳، ۷۷۴، ۷۷۵، ۷۷۶، ۷۷۷، ۷۷۸، ۷۷۹، ۷۸۰، ۷۸۱، ۷۸۲، ۷۸۳، ۷۸۴، ۷۸۵، ۷۸۶، ۷۸۷، ۷۸۸، ۷۸۹، ۷۹۰، ۷۹۱، ۷۹۲، ۷۹۳، ۷۹۴، ۷۹۵، ۷۹۶، ۷۹۷، ۷۹۸، ۷۹۹، ۸۰۰، ۸۰۱، ۸۰۲، ۸۰۳، ۸۰۴، ۸۰۵، ۸۰۶، ۸۰۷، ۸۰۸، ۸۰۹، ۸۱۰، ۸۱۱، ۸۱۲، ۸۱۳، ۸۱۴، ۸۱۵، ۸۱۶، ۸۱۷، ۸۱۸، ۸۱۹، ۸۲۰، ۸۲۱، ۸۲۲، ۸۲۳، ۸۲۴، ۸۲۵، ۸۲۶، ۸۲۷، ۸۲۸، ۸۲۹، ۸۳۰، ۸۳۱، ۸۳۲، ۸۳۳، ۸۳۴، ۸۳۵، ۸۳۶، ۸۳۷، ۸۳۸، ۸۳۹، ۸۴۰، ۸۴۱، ۸۴۲، ۸۴۳، ۸۴۴، ۸۴۵، ۸۴۶، ۸۴۷، ۸۴۸، ۸۴۹، ۸۵۰، ۸۵۱، ۸۵۲، ۸۵۳، ۸۵۴، ۸۵۵، ۸۵۶، ۸۵۷، ۸۵۸، ۸۵۹، ۸۶۰، ۸۶۱، ۸۶۲، ۸۶۳، ۸۶۴، ۸۶۵، ۸۶۶، ۸۶۷، ۸۶۸، ۸۶۹، ۸۷۰، ۸۷۱، ۸۷۲، ۸۷۳، ۸۷۴، ۸۷۵، ۸۷۶، ۸۷۷، ۸۷۸، ۸۷۹، ۸۸۰، ۸۸۱، ۸۸۲، ۸۸۳، ۸۸۴، ۸۸۵، ۸۸۶، ۸۸۷، ۸۸۸، ۸۸۹، ۸۹۰، ۸۹۱، ۸۹۲، ۸۹۳، ۸۹۴، ۸۹۵، ۸۹۶، ۸۹۷، ۸۹۸، ۸۹۹، ۹۰۰، ۹۰۱، ۹۰۲، ۹۰۳، ۹۰۴، ۹۰۵، ۹۰۶، ۹۰۷، ۹۰۸، ۹۰۹، ۹۱۰، ۹۱۱، ۹۱۲، ۹۱۳، ۹۱۴، ۹۱۵، ۹۱۶، ۹۱۷، ۹۱۸، ۹۱۹، ۹۲۰، ۹۲۱، ۹۲۲، ۹۲۳، ۹۲۴، ۹۲۵، ۹۲۶، ۹۲۷، ۹۲۸، ۹۲۹، ۹۳۰، ۹۳۱، ۹۳۲، ۹۳۳، ۹۳۴، ۹۳۵، ۹۳۶، ۹۳۷، ۹۳۸، ۹۳۹، ۹۴۰، ۹۴۱، ۹۴۲، ۹۴۳، ۹۴۴، ۹۴۵، ۹۴۶، ۹۴۷، ۹۴۸، ۹۴۹، ۹۵۰، ۹۵۱، ۹۵۲، ۹۵۳، ۹۵۴، ۹۵۵، ۹۵۶، ۹۵۷، ۹۵۸، ۹۵۹، ۹۶۰، ۹۶۱، ۹۶۲، ۹۶۳، ۹۶۴، ۹۶۵، ۹۶۶، ۹۶۷، ۹۶۸، ۹۶۹، ۹۷۰، ۹۷۱، ۹۷۲، ۹۷۳، ۹۷۴، ۹۷۵، ۹۷۶، ۹۷۷، ۹۷۸، ۹۷۹، ۹۸۰، ۹۸۱، ۹۸۲، ۹۸۳، ۹۸۴، ۹۸۵، ۹۸۶، ۹۸۷، ۹۸۸، ۹۸۹، ۹۹۰، ۹۹۱، ۹۹۲، ۹۹۳، ۹۹۴، ۹۹۵، ۹۹۶، ۹۹۷، ۹۹۸، ۹۹۹، ۱۰۰۰، ۱۰۰۱، ۱۰۰۲، ۱۰۰۳، ۱۰۰۴، ۱۰۰۵، ۱۰۰۶، ۱۰۰۷، ۱۰۰۸، ۱۰۰۹، ۱۰۱۰، ۱۰۱۱، ۱۰۱۲، ۱۰۱۳، ۱۰۱۴، ۱۰۱۵، ۱۰۱۶، ۱۰۱۷، ۱۰۱۸، ۱۰۱۹، ۱۰۲۰، ۱۰۲۱، ۱۰۲۲، ۱۰۲۳، ۱۰۲۴، ۱۰۲۵، ۱۰۲۶، ۱۰۲۷، ۱۰۲۸، ۱۰۲۹، ۱۰۳۰، ۱۰۳۱، ۱۰۳۲، ۱۰۳۳، ۱۰۳۴، ۱۰۳۵، ۱۰۳۶، ۱۰۳۷، ۱۰۳۸، ۱۰۳۹، ۱۰۴۰، ۱۰۴۱، ۱۰۴۲، ۱۰۴۳، ۱۰۴۴، ۱۰۴۵، ۱۰۴۶، ۱۰۴۷، ۱۰۴۸، ۱۰۴۹، ۱۰۵۰، ۱۰۵۱، ۱۰۵۲، ۱۰۵۳، ۱۰۵۴، ۱۰۵۵، ۱۰۵۶، ۱۰۵۷، ۱۰۵۸، ۱۰۵۹، ۱۰۶۰، ۱۰۶۱، ۱۰۶۲، ۱۰۶۳، ۱۰۶۴، ۱۰۶۵، ۱۰۶۶، ۱۰۶۷، ۱۰۶۸، ۱۰۶۹، ۱۰۷۰، ۱۰۷۱، ۱۰۷۲، ۱۰۷۳، ۱۰۷۴، ۱۰۷۵، ۱۰۷۶، ۱۰۷۷، ۱۰۷۸، ۱۰۷۹، ۱۰۸۰، ۱۰۸۱، ۱۰۸۲، ۱۰۸۳، ۱۰۸۴، ۱۰۸۵، ۱۰۸۶، ۱۰۸۷، ۱۰۸۸، ۱۰۸۹، ۱۰۹۰، ۱۰۹۱، ۱۰۹۲، ۱۰۹۳، ۱۰۹۴، ۱۰۹۵، ۱۰۹۶، ۱۰۹۷، ۱۰۹۸، ۱۰۹۹، ۱۱۰۰، ۱۱۰۱، ۱۱۰۲، ۱۱۰۳، ۱۱۰۴، ۱۱۰۵، ۱۱۰۶، ۱۱۰۷، ۱۱۰۸، ۱۱۰۹، ۱۱۱۰، ۱۱۱۱، ۱۱۱۲، ۱۱۱۳، ۱۱۱۴، ۱۱۱۵، ۱۱۱۶، ۱۱۱۷، ۱۱۱۸، ۱۱۱۹، ۱۱۲۰، ۱۱۲۱، ۱۱۲۲، ۱۱۲۳، ۱۱۲۴، ۱۱۲۵، ۱۱۲۶، ۱۱۲۷، ۱۱۲۸، ۱۱۲۹، ۱۱۳۰، ۱۱۳۱، ۱۱۳۲، ۱۱۳۳، ۱۱۳۴، ۱۱۳۵، ۱۱۳۶، ۱۱۳۷، ۱۱۳۸، ۱۱۳۹، ۱۱۴۰، ۱۱۴۱، ۱۱۴۲، ۱۱۴۳، ۱۱۴۴، ۱۱۴۵، ۱۱۴۶، ۱۱۴۷، ۱۱۴۸، ۱۱۴۹، ۱۱۵۰، ۱۱۵۱، ۱۱۵۲، ۱۱۵۳، ۱۱۵۴، ۱۱۵۵، ۱۱۵۶، ۱۱۵۷، ۱۱۵۸، ۱۱۵۹، ۱۱۶۰، ۱۱۶۱، ۱۱۶۲، ۱۱۶۳، ۱۱۶۴، ۱۱۶۵، ۱۱۶۶، ۱۱۶۷، ۱۱۶۸، ۱۱۶۹، ۱۱۷۰، ۱۱۷۱، ۱۱۷۲، ۱۱۷۳، ۱۱۷۴، ۱۱۷۵، ۱۱۷۶، ۱۱۷۷، ۱۱۷۸، ۱۱۷۹، ۱۱۸۰، ۱۱۸۱، ۱۱۸۲، ۱۱۸۳، ۱۱۸۴، ۱۱۸۵، ۱۱۸۶، ۱۱۸۷، ۱۱۸۸، ۱۱۸۹، ۱۱۹۰، ۱۱۹۱، ۱۱۹۲، ۱۱۹۳، ۱۱۹۴، ۱۱۹۵، ۱۱۹۶، ۱۱۹۷، ۱۱۹۸، ۱۱۹۹، ۱۲۰۰، ۱۲۰۱، ۱۲۰۲، ۱۲۰۳، ۱۲۰۴، ۱۲۰۵، ۱۲۰۶، ۱۲۰۷، ۱۲۰۸، ۱۲۰۹، ۱۲۱۰، ۱۲۱۱، ۱۲۱۲، ۱۲۱۳، ۱۲۱۴، ۱۲۱۵، ۱۲۱۶، ۱۲۱۷، ۱۲۱۸، ۱۲۱۹، ۱۲۲۰، ۱۲۲۱، ۱۲۲۲، ۱۲۲۳، ۱۲۲۴، ۱۲۲۵، ۱۲۲۶، ۱۲۲۷، ۱۲۲۸، ۱۲۲۹، ۱۲۳۰، ۱۲۳۱، ۱۲۳۲، ۱۲۳۳، ۱۲۳۴، ۱۲۳۵، ۱۲۳۶، ۱۲۳۷، ۱۲۳۸، ۱۲۳۹، ۱۲۴۰، ۱۲۴۱، ۱۲۴۲، ۱۲۴۳، ۱۲۴۴، ۱۲۴۵، ۱۲۴۶، ۱۲۴۷، ۱۲۴۸، ۱۲۴۹، ۱۲۵۰، ۱۲۵۱، ۱۲۵۲، ۱۲۵۳، ۱۲۵۴، ۱۲۵۵، ۱۲۵۶، ۱۲۵۷، ۱۲۵۸، ۱۲۵۹، ۱۲۶۰، ۱۲۶۱، ۱۲۶۲، ۱۲۶۳، ۱۲۶۴، ۱۲۶۵، ۱۲۶۶، ۱۲۶۷، ۱۲۶۸، ۱۲۶۹، ۱۲۷۰، ۱۲۷۱، ۱۲۷۲، ۱۲۷۳، ۱۲۷۴، ۱۲۷۵، ۱۲۷۶، ۱۲۷۷، ۱۲۷۸، ۱۲۷۹، ۱۲۸۰، ۱۲۸۱، ۱۲۸۲، ۱۲۸۳، ۱۲۸۴، ۱۲۸۵، ۱۲۸۶، ۱۲۸۷، ۱۲۸۸، ۱۲۸۹، ۱۲۹۰، ۱۲۹۱، ۱۲۹۲، ۱۲۹۳، ۱۲۹۴، ۱۲۹۵، ۱۲۹۶، ۱۲۹۷، ۱۲۹۸، ۱۲۹۹، ۱۳۰۰، ۱۳۰۱، ۱۳۰۲، ۱۳۰۳، ۱۳۰۴، ۱۳۰۵، ۱۳۰۶، ۱۳۰۷، ۱۳۰۸، ۱۳۰۹، ۱۳۱۰، ۱۳۱۱، ۱۳۱۲، ۱۳۱۳، ۱۳۱۴، ۱۳۱۵، ۱۳۱۶، ۱۳۱۷، ۱۳۱۸، ۱۳۱۹، ۱۳۲۰، ۱۳۲۱، ۱۳۲۲، ۱۳۲۳، ۱۳۲۴، ۱۳۲۵، ۱۳۲۶، ۱۳۲۷، ۱۳۲۸، ۱۳۲۹، ۱۳۳۰، ۱۳۳۱، ۱۳۳۲، ۱۳۳۳، ۱۳۳۴، ۱۳۳۵، ۱۳۳۶، ۱۳۳۷، ۱۳۳۸، ۱۳۳۹، ۱۳۴۰، ۱۳۴۱، ۱۳۴۲، ۱۳۴۳، ۱۳۴۴، ۱۳۴۵، ۱۳۴۶، ۱۳۴۷، ۱۳۴۸، ۱۳۴۹، ۱۳۵۰، ۱۳۵۱، ۱۳۵۲، ۱۳۵۳، ۱۳۵۴، ۱۳۵۵، ۱۳۵۶، ۱۳۵۷، ۱۳۵۸، ۱۳۵۹، ۱۳۶۰، ۱۳۶۱، ۱۳۶۲، ۱۳۶۳، ۱۳۶۴، ۱۳۶۵، ۱۳۶۶، ۱۳۶۷، ۱۳۶۸، ۱۳۶۹، ۱۳۷۰، ۱۳۷۱، ۱۳۷۲، ۱۳۷۳، ۱۳۷۴، ۱۳۷۵، ۱۳۷۶، ۱۳۷۷، ۱۳۷۸، ۱۳۷۹، ۱۳۸۰، ۱۳۸۱، ۱۳۸۲، ۱۳۸۳، ۱۳۸۴، ۱۳۸۵، ۱۳۸۶، ۱۳۸۷، ۱۳۸۸، ۱۳۸۹، ۱۳۹۰، ۱۳۹۱، ۱۳۹۲، ۱۳۹۳، ۱۳۹۴، ۱۳۹۵، ۱۳۹۶، ۱۳۹۷، ۱

بود. بنابراین چهارمین زهکش درجه سوم بموازات و در بالای ششمین کانال آبیاری درجه سوم و در انتهای زمینهای آبخور پنجمین کانال واقع خواهد شد در صورتیکه مجموعاً ۸ عدد کانال درجه سوم وجود داشته باشد .  
بایترتیب همیشه اولین زهکش مربوط به آخرین قطعه آبیاری شده خواهد بود .

۳-۴- اندازه و شکل زهکشها :

سطح مقطع زهکشها بایستی طوری باشد که بتواند میزان آب مورد نظر را انتقال دهد . البته میزان آبی که از یک زهکش عبور مینماید مساویست با :  $Q = A.V$  که در آن A مساحت سطح مقطع زهکش و V سرعت جریان آب در

زهکش میباشد در صورتیکه برای تعیین سرعت آب از فرمول Manning :  $V = \frac{1}{n} R^{2/3} S^{1/2}$

استفاده میشود که در آن R شعاع آبی Hydraulic Radius و ضریب سایننگ که مربوط به جنس روکش زهکش و S عبارتست از شیب هیدرولیکی زهکش خواهد بود . بنابراین اندازه زهکشها بستگی به مقدار بدمجریان، شکل سطح مقطع و شیب آن داشته که بایستی در فرمولهای مربوطه گذارده و محاسبه نمود . شکل زهکشها بستگی به اینکه در مناطق مرطوب و خشک و از نوع رویاز و یا زیرزمینی باشند متفاوت خواهد بود . سطح مقطع زهکشهای زیرزمینی چه در مناطق مرطوب و یا در مناطق خشک بشکل دایره میباشد . زهکشهای رویاز در مناطق خشک بیشتر بشکل ذوزنقه ای و در مناطق مرطوب بشکل ذوزنقه ای و یا مثلثی میباشند .

۳-۵- شیب جانبی زهکشها :

شیب جانبی زهکشها عبارتست از تائزانت زاویه ای که بدنه زهکشها با صفحه افق تشکیل میدهد . در عمل این شیب بصورت کوتائزانت زاویه نشان داده شده و بشکل دو عدد نسبت بیکدیگر که عدد اول نماینده طول افقی و عدد دوم مشخص ارتفاع میباشد نشان داده میشود . مثلاً شیب جانبی ۱/۵ نشان دهنده زاویه ایست که قسمت افقی آن ۱/۵ و قسمت عمودی آن یک باشد . در مشخص کردن شیب جانبی اصولاً طول قائم را بصورت یک نشان میدهند . زاویه جانبی زهکش بایستی کوچکتر از زاویه ایست Angle of repose خاک مربوطه باشد . در صورتیکه این موضوع در طرح زهکشها رعایت شود مقدار ریزش جانبی بسیار ناچیز بوده و از این بابت کمتر ناراحتی لایروبی بوجود خواهد آمد . این زاویه برای خاکهای مختلف متفاوت بوده و در خاکهای شنی مقدار آن کمتر از خاکهای رسی خواهد بود . در جدول شماره ۳ شیب جانبی و کوتائزانت زاویه مربوطه برای چند نوع خاک متداول مشاهده میشود .

جدول شماره ۳ - زاویه ایست خاکهای معمولی را نشان میدهد (۱۲)

Kind of soil	Approximate angle of repose		
	In air	Under water	Notes
Sand.....	2 or 2 1/2 to 1	3 or 4 to 1	According to fineness
Average agr. ....	3		
loams.....	1 1/2 or 1 3/4 to 1	2 or 2 1/2 to 1	
Clay.....	1 or 1 1/4 to 1	1 1/2 or 1 1/2 to 1	

۳-۶- شیب طولی زهکشها :

شیب طولی تعیین کننده سرعت آب داخل زهکشها خواهد بود . البته هر چه سرعت بیشتر باشد مقدار کشش آب زهکشها بیشتر بوده و مقطع لازم برای عبور مقدار معینی آب کمتر میباشد . از طرفی سرعت زیاد باعث فرسایش کف و ریزش جدار زهکشها شده که خود مسئله ای در نگهداری و حفاظت زهکشها میباشد . از طرف دیگر شیب کم موجب کندی جریان و در نتیجه باعث رسوب مواد معلقه و رشد بی حد غلفهای هرز شده که خود کشش زهکش را کاهش

سیده‌هد. بهترین شیب برای زهکشها شیبی است که بین این دو حد قرار گرفته ، نه باعث فرسایش زیاد و نه موجب رسوب گردد . سرعتی که از این شیب نتیجه میشود سرعت سالم و یا Safety Velocity نامند. بهترین شیب از لحاظ اقتصادی شیبی است که معادل با شیب عمومی منطقه بوده باشد . در صورتیکه این شیب با شیبی که سرعت سالم بوجود میآورد متفاوت باشد بایستی بطرف این شیب تصحیح شود . در زمینهای کوهستانی و محل‌هایی که شیب زیاد است بایستی شیب را بوسیله سرریز drop و Check کم کرده و شیب را به حد بالای شیب سالم تقلیل داد. در زمینهای مسطح که شیب زمین بسیار کم میباشد ، شیب زهکشها به حد پائینی شیب سالم بالا برده میشود بدینترتیب که زهکش با شیب مطلوب شروع شده و موقعی که عمق زهکش بیش از عمق قابل قبول شد آب زهکش بوسیله دستگاه پمپاژ به زهکش بالاتر منتقل میشود. این عمل آنقدر ادامه مییابد تا اینکه آب زهکش به مخرج و یا Outlet ریخته شود. شیب متوسط زهکشها در خاکهای معمولی ۱ در هزار بوده و این مقدار ممکن است از ۴ در ده هزار تا ۳-۱/۵ در هزار تغییر نماید .

#### ۴- نوع زهکشها و مشخصات ساختمانی آنها :

زهکشها بسته به موقعیت محل و شرایط زمین شناسی دارای انواع مختلفی میباشند و در اینجا فقط به دو نوعی که بیشتر از همه متداول میباشند خواهیم پرداخت .

۴-۱- زهکشهای روباز - زهکشهایی هستند که سطح آنها پوشیده نبوده و قسمت بالای آن راهوای آزاد تشکیل میدهد . این زهکشها بیشتر بمنظور جمع‌آوری آبهای سطحی منجمله اضافه آب آبیاری ، سیلابها ، آبهای جاری از مناطق دیگر و یا گرفتن آب زهکشهای زیرزمینی ساخته میشوند . عوامل ساختمانی این گونه زهکشها شامل جنس بدنه زهکش ، شیب طولی ، شیب عرضی و اندازه زهکشها است که در قسمت قبل بحث شد .

۴-۲- زهکشهای زیرزمینی :

این زهکشها بصورت سر بسته و در زیر زمین قرار گرفته و بمنظور جمع‌آوری و گرفتن آبهای زیرزمینی میباشند . مشخصات ساختمانی این نوع زهکشها عبارتند از :

۴-۱-۲-۱- جنس لوله‌ها :

در قدیم الایام زهکشهای زیرزمینی را از مواد مختلفی مانند شاخ و برگ ، تنه درختان ، قلمسنگ ، جعبه و غیره میساختند. اکنون موادیکه بیشتر در زهکشی بکار برده میشود از سه نوع میباشد : سیمانی ، سفالی و مواد پلاستیکی و یا P.V.C.

۴-۱-۲-۲- لوله‌های سیمانی :

لوله‌های سیمانی متداولترین نوع زهکشهای زیرزمینی را تا حد چند سال پیش تشکیل میدادند . این لوله‌ها دارای مقاومت فشاری نسبتاً زیادی بوده و بدون هیچگونه ناراحتی میتوان از آنها استفاده نمود . تنها عیب این لوله‌ها اولاً گرانی آنها نسبت به سایر لوله‌ها و ثانیاً خوردگی آنها در مقابل خاکهای سولفاته میباشد . البته در زمینهای سولفاته لوله‌ها از یک نوع سیمان مقاوم به سولفات ساخته میشوند که تا حدودی رفع کننده عیب خوردگی لوله‌های سیمانی میباشد ولی از طرف دیگر هزینه زهکشی را بالا برده که خود عیب دیگری میباشد . مشخصات کامل زهکشهای سیمانی از قطر ۴ اینچ تا ۲۶ اینچ در جزوات ASTM تحت شماره C4 12 کاملاً تشریح شده است .

۴-۱-۲-۳- لوله‌های سفالی :

لوله‌های سفالی لوله‌هایی هستند نسبتاً ارزان و در مقابل خوردگی مواد سولفاته مقاومتر میباشند . این لوله‌ها اخیراً در اروپا زیاد رواج یافته و مخصوصاً در هلند و انگلستان زیاد مصرف میشوند . یکی از ناراحتی‌هایی که در این نوع لوله‌ها مشاهده میشود رسوب اکسید آهن و اکسید سنگنز در داخل و یا در فاصله بین دو لوله است . برای جلوگیری از این بلیه از ادوات مخصوص « زهکش شور » و یا مواد شیمیائی استفاده میشود ، باین نوع لوله‌ها بایستی در ایران بیشتر توجه شده و لازم است که اندازه و شکل آنها برای شرایط محلی استاندارد گردد مشخصات کامل لوله‌های سفالی در نشریه ASTM تشریح شده است و در اینجا لازم به تذکر نیست .

۴-۱-۲-۴- لوله‌های P.V.C.

اخیراً لوله‌هایی از جنس P.V.C. به بازار آمده که بسیار ارزان و مقاوم در مقابل فشار و خوردگی سولفات میباشد. این نوع لوله‌های زهکشی اخیراً بسیار متداول شده و کم‌کم جای لوله‌های سیمانی و سفالی را خواهد گرفت. این لوله‌ها دارای انواع مختلف ساده و مضرس میباشد . در لوله‌های ساده سوراخها دراز و باریک و در لوله‌های مضرس کوتا‌تر و

عریضتر سبب باشند. برای جلوگیری از ورود ذرات خاک به درخل لوله از فیلترهای مختلف استفاده میشود. در جدول شماره ۴ مشخصات مختلف لوله های P.V.C. مضرس و در جدول شماره ۵ مشخصات لوله های ساده درج شده است (۱۱ و ۱۴)

جدول شماره ۴ - مشخصات لوله های P.V.C. مضرس: (۱۱، ۱۴)

SPECIFICATION OF PVC CORRUGATED DRAINAGE PIPES

DIAM. (mm)	Diam.of Perf. (mm)	No. of rows of Perf.	Intake (Cm/m)	Corrug. Depth (mm)	Weight (gr/m)	Reel Length (m)
40	1.5	6	10.6	2.5	120	200
50	1.5	6	10.6	2.5	150	200
60	1.5	8	11.7	3	210	150
65	1.5	10	11.3	3	240	150
80	1.5	12	11.1	4	320	100
100	1.5	12	10.6	4	520	100
125	1.6		10.5	5	650	50

جدول شماره ۵ - مشخصات لوله های P.V.C. ساده:

Specification of Simple P.V.C. Pipes

Inside diameter	Length of slot	Width of slot
52 mm.	5 mm.	1 mm.
70 "	5 "	1 "
110 "	15 "	1 "

## ۵- تئوری طرحهای زهکشی :

تئوری های زهکشی عبارتند از شرایط و یا مشخصاتی که براساس آنها طرحهای زهکشی استوار شده‌اند. اصولاً در طرحهای زهکشی دونوع تئوری وجود دارد : ۱- تئوریهای درحالت ثابت (تعادلی) Steady State و ۲- تئوریهای بحالت متغییر یا Transient state.

### ۵-۱- تئوریهای درحالت ثابت : Steady state

این تئوریها بر مبنای ثابت بودن کلیه شرایط هیدرولیکی طرح استوار بوده و فرض میشود که در طول زمان هیچگونه تغییراتی در آنها بوجود نیاید. البته شرایط هیدرولیکی طرحهای زهکشی هیچ موقع ثابت نبوده و بطور دقیق نمیتوان شرایطی پیدا نمود که در طول زمان تغییراتی در آن بوجود نیاید. در مناطق مرطوب چونکه میزان بارندگی زیاد و نسبتاً تغییرات آن در طول ماههای سال کم است فرض میشود که این مقدار ثابت بوده و یک متوسط سالیانه در نظر گرفته میشود. بنابراین از تئوریهای درحالت ثابت فقط در مناطق مرطوب و آنجائی که بارندگی بطور یکنواخت در ایام سال پراکنده است استفاده میشود. تئوریهای درحالت ثابت راهگزن نمیتوان در مناطق خشک و نیمه خشک و یا حتی در نواحی مرطوب که بیشتر بارندگی در یک فصل معینی میباشد مورد استفاده قرارداد. بعلت ساده بودن فرمولهای درحالت ثابت اغلب مشاهده میشود که مقدار آبی که بایستی از منطقه خارج شود و یا ارتفاع آبی که در داخل زمین بایستی پائین افتد به زمان مربوطه تقسیم کرده و از آن در فرمولهای حالت ثابت استفاده میشود. اینجا لازم به تذکر است که توابع زهکشی یک نوع توابع خطی نسبت به زمان نیستند که بتوان متوسط ارقام را در آنها بکاربرد و در اینگونه موارد هرگز بایستی از فرمولهای حالت تعادلی استفاده کرد.

### ۵-۲- تئوریهای درحالت متغییر : Transient state

این تئوریها بر مبنای تغییر نمودن شرایط هیدرولیکی نسبت به زمان قرار گرفته و این عیناً همان شرایطی است که در طبیعت اتفاق میافتد. بعنوان مثال موقعیکه باران شروع میشود سطح آب زیرزمینی بطرف بالا حرکت کرده تا موقعیکه باران قطع شود و در این هنگام بعلت اینکه زهکشها کار مینمایند سطح آب زیرزمینی شروع به پائین افتادن مینماید. این عمل دوسرته در موقع بارندگی و یا آبیاری تکرار شده و در نتیجه مرتباً سطح آب زیرزمینی در نوسان میباشد. بنابراین ملاحظه میشود در صورتیکه زهکشها کار نمایند هرگز سطح آب زیرزمینی ثابت نمیمانند مگر اینکه برای یک مدت زمان بسیار طولانی بارندگی باشد ثابت ادامه یافته و سطح آب زیرزمینی با قدرت زهکشها و میزان بارندگی بحالت تعادل قرار گیرند. این حالت یک حالت بسیار استثنائی است و بسیار کم در طبیعت اتفاق میافتد لذا برای طرح سیستم زهکشی، مخصوصاً در مناطق خشک و نیمه خشک که بارندگی نامرتب بوده و آبیاری انجام میشود از تئوریهای درحالت متغییر استفاده میشود. تئوریهای درحالت متغییر نیز برحسب شرایط محیطی و زمانی متفاوت بوده که میتوان برحسب موقعیت خاص محلی از آنها استفاده نمود. البته در اینجا به فرمولهای مختلف اشاره‌ای نخواهد شد و برای استفاده از آنها میتوان به کتابها و ویرشورهای مختلفی که در این باره نوشته شده است مراجعه نمود. (۱۰۹۷۷۶ و ۱۰۹۷۷۷)

## ۶- زهکشهای درجه ۳ و درجه ۴ :

مشخصات زهکشهای درجه ۳ و درجه ۴ بستگی به بزرگی و کوچکی ناحیه متفاوت میباشد مثلاً مشخصات، ابعاد و اندازه زهکشهای درجه ۳ در یک منطقه ۱۰۰۰ هکتاری بازهکشهای درجه ۳ در یک ناحیه ۱۰۰۰ هکتاری کاملاً فرق خواهد کرد. بطور کلی زهکش درجه ۴ در یک منطقه زهکشی است که زه آب خود را داخل زهکش درجه ۳ ریخته و زهکش درجه ۳ فاضلاب خود را در زهکش درجه ۲ و زهکش درجه ۲ به زهکش اصلی و زهکش اصلی آبهای جمع آوری شده را به مخرج Outlet میریزد. بنابراین ملاحظه میشود که زهکش درجه ۴ در یک منطقه بسیار بزرگ ممکن است از زهکش درجه ۲ در یک منطقه محدود و کوچک بزرگتر باشد. لذا برای ذکر مشخصات زهکشها و قابل مقایسه بودن آنها از یک منطقه به منطقه دیگر شاید بهتر باشد زهکشها را برحسب مساحت زمینی که زهکشی مینمایند مشخص نمود. مثلاً بصورت زهکشهایی که قطعات ۱۰۰ هکتاری، ۵۰۰ هکتاری و یا ۱۰۰۰ هکتاری را زهکشی مینمایند نامگذاری کرد. گرچه مشخصات فنی زهکشهای ۱۰۰ هکتاری بستگی کامل به مشخصات هیدرولیکی و شرایط



محیطی دارد و از یک منطقه به منطقه دیگر ممکن است متفاوت باشد ولی حداقل مساحتی را که زهکشی مینمایند یکسان بوده و شاخصی برای مقایسه در دست خواهد بود. در این مقاله سعی شده است مشخصات کلی زهکشها یادآوری شوند بنابراین در یک منطقه بسته به موقعیت خاص آن منطقه زهکشها با مشخصات ذکر شده تطبیق داده خواهند شد.

### ۷- هزینه زهکشهای درجه ۳ و ۴ :

همانطوریکه در قبل نیز بدان اشاره شد اندازه زهکشهای درجه ۳ و درجه ۴ نسبت به مساحت حوزه آبریز بایستی زهکشی شود، شرائط هیدرولژی، آبیاری، شوری خاک و غیره متفاوت بوده و در نتیجه از لحاظ هزینه مربوطه نیز اختلاف خواهند داشت. در اینجا برای اینکه معیاری در دست داشته باشیم فرض میکنیم شبکه درجه ۴ قطعه زمینهای یکصد هکتاری (قطعات ۴۰۰×۲۰۰ متری) را زهکشی کرده در صورتیکه زهکشهای درجه ۳ مربوط به قطعات ۱۰۰۰ هکتاری (زمین ۴۰۰×۲۰۰ متری) بوده باشند.

برای طرح شبکه زهکشی احتیاج به مشخصات اولیه بترتیب زیر خواهیم داشت :

الف - شرائط محیطی :

در ناحیه آبریز منظور ما زهکشی آنجا است فرض میشود که آبگذری طبقه آبریز آن ۱/۵ متر در روز، ضریب تخلیه ۱۰٪، متوسط عمق طبقه آبریز ۲ متر، زمین نسبتاً شور بوده و جهت شست و شوی آن در هر مرتبه آبیاری ۸ سانتیمتر اضافه آب آبیاری مصرف شده، جنس خاک منطقه رسی لومی. Clay Loam، شیب منطقه یک در هزار و ضریب n برای خاکهای منطقه ۰.۳٪ باشد.

ب - شرائط هیدرولژیکی منطقه :

حداکثر بارانی که در هر ۵ سال یک مرتبه و برای مدت ۱ ساعت سیار ۱ سانتیمتر در ساعت، بارندگی سالیانه سطح آب زیرزمین را به ۲ سانتیمتری سطح زمین آورده، فاضلابهای سطحی در هر مرتبه آبیاری معادل ۳ سانتیمتر آب بوده، پتانسیل زهکشی طبیعی منطقه ۱۰۰۰ ر. متر مکعب در سال برای یک کیلومتر عرض منطقه، شیب سطح آب زیرزمینی تقریباً یک در هزار، میزان عمق آبیاری و شست و شوی در هر مرتبه ۱۶ سانتیمتر، میزان آب آبیاری در هر مرتبه ۵ سانتیمتر و فاصله آبیاری ۱۰ روز باشد.

ج - شرائط نباتی :

گیاهانی که در این منطقه کشت میشوند نسبت به شوری حساس بوده و بایستی خاک منطقه شست و شوی شود. دامنه ریشه ها ۱/۵ متر است و گیاهان حداکثر تا ۳ روز میتوانند خفگی نسبی را تحمل نمایند.

### طرح و هزینه زهکشی :

برای اینکه هزینه زهکشی را در نظر بگیریم سه نوع زهکشی : زهکشی برای فاضلابهای سطحی، آبیاری، زهکشهای ۱۰۰ هکتاری و زهکشهای ۱۰۰۰ هکتاری را مورد مطالعه قرار میدهم :

۱-۷- زهکشهای مخصوص فاضلابهای سطحی آبیاری :

برای شرائط فوق و جمع آوری فاضلابهای سطحی زهکشهایی به عمق ۵ سانتیمتر عرض بالا ۱/۵ متر و عرض پائین ۰/۵ متر لازم میباشد.

۱-۱-۷- هزینه های مربوطه :

۱۷۲۰ ریال

۱- هزینه خاک برداری با محاسبه ۳۰ ریال برای هر متر مکعب

» ۲

۲- هزینه مهندسی و نظارت

» ۳۲۰

۳- هزینه های متفرقه مانند علف کشها و لای رویی

» ۲۳

هزینه یک متر طولی

در صورتیکه این کانالها با فاصله ۲۰۰ متر زده شوند هزینه آنها برای هر هکتار معادل ۱۱۵۰ ریال خواهد بود. البته این زهکشها زه آب خود را داخل زهکشهای درجه ۴ تخلیه مینمایند.

۲-۷- زهکشهای ۱۰۰ هکتاری :

بادر نظر گرفتن شرایط زمستانی ، آبیاری و شستشو زهکشهای آبگیرنده بایستی به فاصله تقریباً ۹ متر و عمق ۳ متر قرار گیرند . در صورتیکه پتانسیل زهکشی طبیعی منطقه که معادل ۱۰۰ ر. م. مترمکعب در سال برای هر کیلومتر عرض منطقه بوده در نظر بگیریم فاصله زهکشها معادل ۱۰۰ متر خواهد شد . این زهکشها به زهکشهای ۱۰۰ هکتاری درجه ۳ خواهند ریخت . زهکشهای ۱۰۰ هکتاری بایستی اولاً عمیق تر از زهکشهای آبگیرنده بوده و ظرفیت پائین آنها طوری باشد که آب کلیه زهکشهای آبگیرنده را که در حدود ۱۳۲ لیتر در ثانیه میباشد از خود عبور دهند برای این منظور دو نوع زهکش : ۱- زهکش روباز و ۲- زهکش زیرزمینی را در نظر گرفته و هزینه آنها را بایکدیگر مقایسه میکنیم .

۱-۲-۷ طرح زهکش روباز و هزینه مربوطه :

برای انجام منظورهائی که در پیش گذشت یک زهکش روباز به عمق ۲/۳ متر ، عرض بالا ۵/۶ متر ، عرض کف ۱ متر و شیب طرفین ۱:۱ و شیب طولی یک در هزار لازم میباشد . این زهکش علاوه بر عبور دادن آب زهکشها قادر خواهد بود سیلی را که در اثر بارندگی شدید زمستانه ایجاد میشود از منطقه خارج نماید . هزینه های مربوطه برای احداث این زهکش عبارت خواهند بود از :

۱- هزینه خاک برداری یا محاسبه هر مترمکعب .	۵ ریال جمعاً
۲- هزینه مهندسی و نظارت.	۳۸ ریال
۳- مخارج متفرقه مانند علف کشها ولای رویی.	۳ »
هزینه یک متر طولی زهکش	۷۶ »
	۴۸۶ »

در صورتیکه این زهکشها بفاصله ۴۰۰ متر و طول ۲۵۰۰ متر قرار گرفته باشند هزینه این نوع زهکشی برای هر هکتار معادل ۱۳۱۵۰ ریال خواهد بود .

۲-۲-۷ طرح زهکشی زیرزمینی و هزینه مربوطه :

برای عبور ۱۳۲ لیتر در ثانیه یک لوله سیمانی ۵۰ سانتیمتری با ضریب  $n$  نسای ۱۱٪ و با شیب یک در هزار لازم میباشد .  
هزینه های مربوطه :

۱- هزینه خاک برداری بعرض ۸۰ سانتیمتر و عمق ۲/۳ متر	۹۲ ریال
۲- خرید لوله سیمانی بادر نظر گرفتن ساختمانهای مخصوص	۱۷۰ »
۳- هزینه ۳-۶/ مترمکعب فیلتر از قرار هر مترمکعب ۲۲ ریال .	۸۰ »
۴- کارگذاری لوله ها ، ریختن فیلتر و خاک روی لوله ها بر مبنای دوساعت کارگر	۴۰ »
از قرار روزانه ۱۶۰ ریال .	۳۰ »
۵- هزینه مهندسی و نظارت.	۳۰ »
هزینه یک متر طولی لوله سیمانی	۴۱۲ »

در صورتیکه این زهکشها نیز مانند سابق بفاصله ۴۰۰ متر قرار گرفته باشند هزینه این نوع زهکشی معادل ۱۰۳۰۰ ریال در هکتار خواهد بود البته بایستی در نظر داشت که این لوله های سیمانی دیگر قادر به انتقال آب سیل نخواهند بود . در صورتیکه بخواهیم آب سیل را نیز رد نمایند مخارج آنها بمراتب بیشتر از مخارج زهکشی روباز خواهد بود . از طرف دیگر اگر خطر سیل وجود نداشته باشد و زمینهاییکه مورد نظر میباشد دارای ارزشی نسبتاً بالا باشند زهکشی زیرزمینی بیشتر مقرون به صرفه خواهد بود .

۳-۷ طرح زهکشهای ۱۰۰۰ هکتاری و هزینه های مربوطه :

در طرح زهکشهای ۱۰۰۰ هکتاری معیارهای کنترل کننده ، میزان آب زهکشها قرار میگرفت ولی در مورد طرح زهکشهای ۱۰۰۰ هکتاری مشخصات فنی و اندازه زهکشها بر مبنای میزان سیل زمستانی طرح شده اند زیرا میزان سیل مقدار کنترل کننده میباشد . بر حسب شرائط مختلف منطقه و بر مبنای محاسبات فنی ، زهکش مورد نیاز بابعاد زیر خواهد بود :

- ۱- عمق ۲/۸ متر
- ۲- عرض بالا ۷/۲ متر
- ۳- عرض پائین ۱/۸ متر
- ۴- شیب طولی یک در هزار و شیب جانبی ۱:۱

هزینه های زهکشی عبارتند از :

» ۶۴۵	۱- هزینه خاکبرداری بر مبنای هر متر مکعب ۵۰ ریال
» ۵۲	۲- هزینه های مهندسی و نظارت
» ۱۲۹	۳- هزینه های مختلف مانند علف کشها و لای رویی و غیره.
» ۸۲۶	هزینه یک متر طولی

در صورتیکه این زهکشا برای قطعات ۱۰۰۰ هکتاری در نظر گرفته شوند و این قطعات بابعاد ۴۰۰۰×۲۵۰۰ متر باشند هزینه زهکشهای درجه ۳ معادل ۳۳۰ ریال در هکتار خواهد بود. این زهکش قادر است سیلی بمیزان تقریباً ۱۷ متر مکعب در ثانیه را از خود عبور دهد و برای عبور چنین سیلی هرگز قابل توصیه نیست که از زهکش زیرزمینی استفاده نمود. لذا در اینگونه موارد که ظرفیت زهکشها زیاد میباشد حتماً از زهکشهای روباز استفاده خواهد شد.

نتیجه :

اندازه شبکه های زهکشی درجه ۳ و درجه ۴ بستگی به بزرگی و کوچکی منطقه متفاوت میباشد. لذا در طرح اینگونه شبکه ها بهتر است مقدار زمینی که بهر یک از آنها اختصاص داده میشود ذکر گردد.

برای در نظر گرفتن اصول فنی طرح شبکه های زهکشی بایستی علاوه بر مقدار زمین شرایط محیطی، هیدرولوژیکی، نباتی و غیره نیز رعایت شود. اندازه زهکشها بر مبنای یک یک عوامل مؤثر و یا در صورتیکه آنها با یکدیگر کار نمایند بر مبنای مجموع جبری عوامل مزبور در نظر گرفته شده و بزرگترین ابعادی که یک و یا چند عامل بخصوص لزوم دارند با در نظر گرفتن جنبه های اقتصادی آن انتخاب میشود. در صورتیکه تنها منظور گرفتن و خارج کردن آبهای زیرزمینی است زهکشهای مخصوص قطعات ۱۰۰ هکتاری و کوچکتر بیشتر مقرون بصرفه خواهند بود که از نوع زهکشهای زیرزمینی باشند. برای قطعات ۱۰۰۰ هکتاری و بیشتر از آن بعلاوه ظرفیت زهکشها بایستی خیلی زیاد باشد زهکشهای روباز اقتصادی تر میباشد در صورتیکه علاوه بر زهکشی منظور گرفتن سیلهای ایجاد شده در منطقه نیز باشد زهکشهای قطعات ۱۰۰ هکتاری و بیش از آن از نوع زهکشهای روباز انتخاب میشوند.

منابع مورد استفاده

الف - منابع خارجی :

References:

- 1- Agricultural Engineers Yearbook. 1972. American Society of Agricultural Engineers. pp 452-454
- 2- American Society for Testing Materials. 1968. Volumes 11,12,26.
- 3- Cedergren H.R., 1967 "Seepage, Drainage and Flow Nets". John Wiley and Sons, Inc. New York.
- 4- Jenab, S. Abdollah, A. Alvin Bishop and Dean F. Peterson, "Transient Functions for Land Drainage." American Society of civil Engineers. Irrigation and Drainage Journal 1969.
- 5- Jenab, S. Abdollah. "Development of a Drainage Function for the Transient Case, and a Two-Dimensional Ground Water Mound Study to Evaluate Aquifer Parameters. 'Disseration presented to Utah State University, at Logan, Utah, in 1967, in partial fulfilment of the requir for the degre of Doctor of Philosophy in Irrigation and Drainage Engineering.
- 6- Jenab, S. Abdollah. "In-Situ Determination of Aquifer Parameters for Use in the Drainage Functions." Peresented at American Society of Agricultural Engineeres. Held at Logan, Utah, June 18, 1968.
- 7- Hagan, R. M., H. R. Haise, T. W. Edminster. 1967 Irrigation of Agricultural Lands. American Society of Agronomy. P.414.

- 8- Handbook of Drainage and Construction Products. 1958. Amrco Drainage and Metal Products Inc.
- 9- King, H. W. 1954. Handbook of Hydraulics, 4th. edition. McGraw-Hill Book Co. New York.
- 10- Luthin, J. N. 1966. Drainage Engineering. John Wiley and Sons, Inc. New York.
- 11- National Drainage Symposium. 1971. American Society of Agricultural Engineers. pp 29-31
- 12- Roe, H.B. and Q.C. Ayers. 1954. Engineering for Agricultural Drainage. McGraw, Hill Book Co., New York.
- 13- U.S. Dept. of Agric. 1954. Diagnosis and Improvement of Saline and Alkali Soils. Handbook 60. pp 65-68
- 14- Wavin Factory Catalogue, Holland.

ب - منابع فارسی :

- ۱- دفتر مشخصات اجناس شرکت سهامی پتروشیمی آبادان (پی-وی-سی).
- ۲- دفتر فنی سازمان برنامه - مهر ۱۳۴۸ - دفترچه بهای واحد مصالحی ساختمانی دستمزدها و کرایه ماشین آلات .
- ۳- دفتر فنی سازمان برنامه مهرماه ۱۳۴۸ - تجزیه قیمت‌های کارهای ساختمانی و راهسازی .

Design criteria of the third and fourth degree drains, and estimation of their cost.

BY

S. ABDOLLAH JENAB\*

**Abstract:**

In this article, first, the primary conditions like environmental characteristics, hydrological conditions, kinds and extension of crops, which determine the basic drainage requirement of the area are discussed. Then according to the drainage requirement, and the natural drainage potential, the hydraulic characteristics of the drainage system is determined. In order to fulfill the hydraulic requirement of the area, a drainage system should be designed. The design criterion of the third and fourth degree drainage system is then discussed. In this article, also, kinds of drainage system, and specifications of the materials used are reviewed. At the end; a hypothetical condition is assumed; the drainage system is designed; and the cost of engineering, supervision, and construction of the plant is estimated.

---

\*Associate Professor of drainage at Pahlavi University, and formerly, associate Professor at Utah State University Logan, Utah, U.S.A.