

سیستم کانالهای آبیاری

ظوابط تعیین ظرفیت کانالها

مهندسین مشاور هارزا - فرمانفرمائیان

چیز. دی ارز - محمد مذاخ - جو. ئی - هاردي

خلاصه

در منطقه خوزستان مانند پروژه‌های آبیاری سایر مناطق، مقیاس پیشنهادشده مالکیت زمین پس از اتمام ساختمان پروژه تأثیر قابل ملاحظه‌ای در ضوابط تعیین ظرفیت سیستم کانالها دارد. با توجه به تغییرات اخیر سیاست مالکیت اراضی در ایران (بوجود آمدن واحدهای کشت و صنعت دومناطق پروژه‌های آبیاری) لازم شد که در ضوابط طرح پروژه آبیاری گتوند تجدیدنظر بعمل آید.

مطالعات توجیهی پروژه آبیاری گتوند در سال ۹۷، توسط شرکت مهندسی بین‌المللی هارزا انجام گرفته بود. در آن‌زمان سیاست جاری سبب بر تقسیم اراضی پروژه‌ها به قطعات کوچک برای اجاره یا واگذاری به کشاورزان افرادی بود و برهمناس اساس واحدهای زراعی ۱۰ هکتاری برای پروژه آبیاری گتوند در نظر گرفته شده بود. با در نظر گرفتن مزارع افرادی کوچک، ضریب ۵۸ درصد کشت محصول تابستانی برای تعیین حداکثر آب سوردنیاز آبیاری بعنوان ضوابط تعیین ظرفیت سیستم کانالها برآورد گردید.

هنگام تهیه طرح نهائی پروژه آبیاری گتوند در سال ۹۷، ضوابط تعیین ظرفیت کانالها مورد تجدیدنظر قرار گرفت. بین سالهای ۹۶ و ۹۷ سیاست دولت درباره وضع مالکیت مزارع افرادی تغییر یافت و نوع اجاره و واگذاری زمین برای عملیات کشت و صنعت طی مراحل اولیه پروژه امکان پذیر گردید. در این نوع عملیات، میزان تراکم کشت تابستانی افزایش یافته و اراضی ۱۰ هکتاری و بزرگتر از آن احتمالاً صد درصد کشت خواهد گردید. در هر حال حتی با عملیات کشت و صنعت هم میزان تراکم کشت تابستانی در تمام ۰۰۰۰۰ ر.ع. هکتار اراضی پروژه بیش از ۸۰ درصد نخواهد بود. بیش بینی ۸۰ درصد تراکم کشت برای اراضی ۰۰۰ هکتاری بایزگر نیازمند به در نظر گرفتن ظرفیتی معادل ۱۵ لیتر در ثانیه بر هر هکتار گردید. اگر تراکم کشت برای هر واحد ۰۰۰ هکتاری را ۱۰۰ درصد فرض کنیم ظرفیت لازم برای دریچه آبیاری ۲ لیتر در ثانیه برای هر هکتار خواهد بود.

همانطور که در بالا توضیح داده شد، تعییر روشهای مربوط به وضع مالکیت اراضی از مزارع کوچک به تأسیسات بزرگ کشت و صنعت ۰ تا ۱ هزار هکتاری ممکن است به ۳۵ درصد افزایش ظرفیت کانال و ۸۰ درصد افزایش ظرفیت دریچه‌های آبیاری نیاز داشته باشد. این امر بنویه خود در جمیع احتیاجات آبی و هزینه پروژه مؤثر خواهد بود. البته افزایش وسعت سطح کشت، تولید و سودپروره را نیز افزایش سیدهد. همچنین خصوصیات پروژه نیز از قبیل تعداد و اندازه دریچه‌های آبیاری اندازه و محل کانالهای درجه ۲ وغیره با توجه به وضع مالکیت و توسعه واحدهای زراعی تغییر می‌یابد.

* Turnout

مقدمه

احتیاجات دوره حداکثر انتقال آب به مزارع بوسیله آبیاری بستگی به عوامل متعددی دارد از قبیل ، ۱) وسعت اراضی که برای کشت هریک از محصولات اختصاص داده میشوند ، ۲) تغیر و تعریق مورد نیاز محصولات بزرگ در تحت شرایط جوی موجود در منطقه ، ۳) راندمان آبیاری مزرعه و ۴) سایر عوامل مانند کیفیت آب یا آب اضافی موردنیاز جهت شستشوی نمکهای موجود در خاک .

انواع محصولات کشت شده و تراکم آنها دریک پروژه مشکل از مزارع انفرادی با آنچه که در یک پروژه یکپارچه وجود دارد متفاوت است . این تقاضا ناشی از اینست که فصل رشد محصولات مزارع انفرادی باستی با نوع محصولات یکسان نباشد تا بدانوسیله از اختلال دراستفاده از مزارع و تراکم کار جلوگیری بعمل آمده و مدت کافی برای برداشت هریک از محصولات واحدات خزانه و آماده کردن زمین برای کشت محصول دیگر وجود داشته باشد . در صورتیکه این مشکل در پروژه هاییکه در مقیاسهای وسیع کشت میشوند بواسطه موجود بودن اسکانات وسیع و نیروی کارگر و کشت هریک از محصولات در سطح زیاد ، وجود ندارد توزیع و تراکم کشت یک نوع محصول در یک برنامه زراعی تحت تأثیر عوامل متعددی قرار دارد مانند ، ۱) مناسب بودن زمین و شرایط جوی برای محصولات مختلف ، ۲) عوایدی که کشاورز میتواند از کشت هر محصول انتظار داشته باشد ، ۳) تمایل و تجربه کشاورزان در کشت محصولات گوناگون و ۴) وسعت و نوع عملیات زراعی .

برآورد تغیر و تعریق طی دوره حداکثر مصرف آب طبق برنامه زراعی موردنظر در تعیین حداقل ظرفیت لازمه کانالهای اصلی و درجه ۲ وسایر تجهیزات آبرسانی و تأسیسات کنترل کننده مورداستفاده قرار میگیرد . در طرح پروژه های آبیاری دوره حداکثر مصرف آب مذکور است که طی آن معدل وزنی روزانه تغیر و تعریق محصولات گوناگون که در منطقه پروژه کشت شده اند در حداکثر میباشد . دوره حداکثر مصرف آب محصولات مختلف ممکن است در زمانهای مختلف قرار گیرد . پذینجهت ممکن است بعضی از محصولات طی دوره حداکثر مصرف آب که در این پروژه در نظر گرفته شده به میزان حداکثر مصرف خود آب مصرف نکنند . در حقیقت بعضی از محصولات حتی ممکن است در این دوره رشد نکرده باشند .

عواملیکه در راندمان آبیاری مزرعه دخالت دارند عبارتند از خاک منطقه و روشهای آبیاری . مطالعات آبیاری که توسط اداره کشاورزی ایالات متحده آمریکا با همکاری ایستگاههای تحقیقاتی ایالتی جنوب غربی ایالات متحده بخصوص کالیفرنیا و نیومکزیکو در سوی راندمان آبیاری انجام شده ، تلفات آبیاری را در خاکهای بابافت متوجه (۱) بشرح زیر نشان میدهد :

تلفات نفوذ عمیق ۱۰ تا ۱۵ درصد

تلفات جریانهای سطحی ۱۵ تا ۲۰ درصد

علاوه بر این تلفات ، روش مصرف در تلفات ناشی از تغیر ، هدر رفتن و نشت آب در نهرهای آبیاری مزارع تأثیر دارد . نتایج آزمایش های تحقیقاتی ایالات متحده آمریکا در آبیاری بطريق نشتی و کرتی با مرزیندی و نهرچههای پوشش نشده مزارع ، تلفات ناشی از تغیر ، هدر رفتن و نشت در نهرچههای را از ۰ . ۱ تا ۰ . ۵ درصد نشان میدهد که طبق آن قدرت راندمان آبیاری مزرعه ممکن است از ۰ . ۵ تا ۰ . ۶ درصد بر حسب شرایط واقعی عملیات تغییر کند .

شرح پروژه آبیاری گتوند

منطقه پروژه آبیاری گتوند در قسمت شمالی دشت های خوزستان در ناحیه ایکه رودخانه کارون از کوهستانها سرازیر میشود واقع گردیده است . این منطقه شامل ... ر. ۴ هکتار زمین است که بیشتر آن در حال حاضر بصورت دیم کشت

۱- بافت خاک منطقه پروژه عموماً نسبتاً سنگین و از نوع Silty clay loam میباشد .

میشود. در بعضی عقیلی بمقدار محدودی از روش‌های آبیاری استفاده میشود.

مطالعات و گزارش‌هایی که به مرحله طرح پروره آبیاری گشته‌اند متشهی گردیده‌اند بقرار زیر میباشد:

در سال ۱۹۴۵، بنگاه مستقل آبیاری کشور یک سد انحرافی برای آبیاری چقلی سطقه گشته گشته نمود. یک بررسی تیمه‌تفضیلی از خاک و طبقه‌بندی اراضی منطقه گشته و عقیلی توسط بنگاه مذکور در سال ۱۹۵۵ تحت نظرت سازمان خواربار و کشاورزی سازمان ملی متعدد صورت گرفت.

دو سال ۱۹۵۶، سازمان برنامه ایران قراردادی با شرکت عمران وسایع برای مدیریت و نظارت پروره گشته متعقد نمود که شامل مطالعات بمنظور شناخت قابلیت عمرانی تقریباً ۷۰ هکتار اراضی واقع در گشته، دیمچه، شعبنیه و عقیلی بود. چندی‌های آبیاری توسط مهندسین مشاور جستین و کورتنی مورد مطالعه قرار گرفت. (۱)

طی سال ۱۹۶۶، پروره بررسی سایع سازمان آب و برق خوزستان، بررسی آزمایشی استفاده از زمین و تولید محصول کشاورزی برروی زمینهای واقع در کرانه‌های رودخانه کارون بین گشته و خوش شهر را با جام رسانید. (۲)

در سال ۱۹۶۵، وزارت آب و برق قراردادی با شرکت مهندسی بین‌المللی هارزا متعقد نمود که عملیات شناسائی و مطالعات توجیهی پروره‌های واقع در حوضه رودخانه‌های کارون و مارون را انجام دهد. در مراحله شناسائی در سال

۱۹۶۶ مطالعاتی برای ارزیابی ظرفیت واستعداد سایع زمینهای حوضه کارون بمنظور آبادانی کامل و انتخاب مناسبترین منطقه برای یک پروره مقدماتی بعنوان اولین قدم از یک برنامه آبادانی طویل المدت انجام گرفت. (۳)

طی سال ۱۹۶۷، مطالعات در مراحله توجیهی توسط شرکت مهندسی بین‌المللی هارزا برای تدوین یک برنامه آبیاری و زمکشی جهت پروره آبیاری گشته و نیزرسی امکانات مالی و اقتصادی پروره انجام گرفت. (۴)

نقشه کلی پروره پیشنهادی گشته (همانطور که در گزارش توجیهی تحلیم شده است) در جدول شماوه، نشان داده میشود. خصوصیات مختلف پروره‌های آبیاری و زمکشی منطقه ایست بوسعت ۳۰ هکتار که در کرانه‌های رودخانه کارون در نواحی گشته، عقیلی، دیمچه واقع شده است. این پروره علاوه بر تأسیسات انحرافی، کانالهای اصلی و راههای دست‌یابی شامل تلمبه‌خانه‌ها، کانالهای درجه ۲، سیستمهای زهکشی سطحی و زیرزمینی و توسعه شبکه آبیاری داخل مزارع میباشد.

تراکم سطح کشت

انواع محصول و بیزان تراکم کشت مزارع کوچک آفرادی و مزارع پروره‌های بزرگ همانطور که قبل از گفته شد تحت تأثیر عوامل متعددی قرار دارند. ذبور در طرح سیستمهای آبیاری، تأثیر وسعت و نوع عملیات کشاورزی برروی محصولات مختلف احتمالاً مهمترین عامل است. برای شال، کشاورزان منفرد با مزارع ۱۰ یا ۱۵ هکتاری، محصولات متتنوعی در مزارع خود کشت میکنند تا فشار کار تقسیم شود و در صورت تلفشدن یک محصول از زیان کلی اختراسته باشد. در این نوع عملیات، تمام زمین در یک زمان زیرکشت نمی‌رود و محصولات متتنوعی در یک واحد ۱۰ هکتاری کاشته میشود. ولی در روش‌های کشت و صنعت مقیاس ۱۰۰۰۰ را یا ۱۰۰ هکتار که دارای واحدهای وسیع ۱۰۰ هکتار یا بزرگتر از آن میباشد، مبادرت بکشت یک نوع محصول در هر یک آزادی واحدها و پهنه‌برداری صدد رصد از آنها در فصل کشت خواهد شد.

(۱) گزارش مقدماتی پروره گشته از مهندسین مشاور جستین اند کورتنی، ژوئیه ۱۹۶۸

(۲) استفاده از زمین و تولید محصولات کشاورزی در خوزستان - از پروره بررسی سایع سازمان آب و برق خوزستان،

ژانویه ۱۹۶۷

(۳) گزارش مقدماتی عمران رودخانه کارون و گزارش مخصوص پیشرفت مطالعات رودخانه کارون - از شرکت مهندسی بین‌المللی هارزا، سه ۱۹۶۷

(۴) اولین گزارش توجیهی پروره رودخانه کارون، جلد سوم - آبیاری، از شرکت مهندسی بین‌المللی هارزا، ژانویه

۱۹۶۸

در ایران حداکثر مصرف آب گیاه و بهمین ترتیب حداکثر آب آبیاری مصادف با ماههای تابستان است . باین دلیل فقط برنامه زراعی تابستانی و میزان تراکم کشت محصول در فصل تابستان در این بحث گنجانیده شده است .

مطالعه توجیهی تراکم سطح کشت

طی سال ۱۹۷۶ هنگامیکه مطالعات توجیهی پژوهه آبیاری گشود در دست تهیه بود ، سیاست دولت ایران دومورد وضع مالکیت اراضی مبنی بر تقسیم اراضی پروره به واحدهای زراعی کوچک برای عملیات کشاورزی انفرادی بود . براساس این سیاست و تجزیه و تحلیلهای اقتصادی درباره وسعت مزارع ، واحدهای ۰ . هکتاری برای پروره پیشنهاد گردید .

نحوه عملیات آبیاری و کشاورزی جاری در ناحیه عقیلی اساس مطالعه ویشنده انواع محصول و تراکم کشت محصولات برای واحدهای زراعی بوده است . بیشتر اراضی این ناحیه بصورت واحدهای کوچک کشت شده و در آنها در حال حاضر از روشهای آبیاری استفاده میشود . ولی حتی اگر مقدار آب کافی در ماههای تابستان نیز در دسترس باشد ، میزان تراکم کشت محصولات عمولاً در حدود ۰ . ۳ درصد خواهد بود . این میزان تراکم ناچیز احتمالاً ناشی از پروری از روشهاییست که از نسل به نسل دیگر منتقل شده است . همچنین گرمای شدید منطقه در فصل تابستان بطور قطع عامل مؤثریست .

تراکم کشت محصول ، پس از اتمام هرپروره قطعاً افزایش می یابد مخصوصاً اگر فعالیت و امکانات کافی برای توسعه آن بعمل آیده باشد . در هر جا روشهای جاری تأثیر قاطعی بر روی هرگونه عملیات آتی خواهند داشت . براساس اطلاعات فوق ، با توسعه پروره ، بطوریکه در جدول ۱ نشان داده میشود ، افزایش قابل آبیاری در حدود صد درصد پیش بینی گردیده است .

جدول ۱

انواع محصولات و تراکم سطح کشت (برحسب درصد مساحت قابل آبیاری)

فصل تابستان	محصول
۰	دانه های رغغی
۱۵	ذرت خوشه ای
۱۰	پنبه
۲۰	یونجه
۸	سیوه ، سبزیجات وغیره
۰۸	تراکم کشت

مطالعه طرح تراکم سطح کشت

طرحهای نهائی پروره آبیاری گشود در سال ۱۹۷۱ تهیه گردید . بین سالهای ۱۹۷۱ تا ۱۹۷۶ مخصوصاً طی مراحل اولیه پروره تغییراتی در سیاست دولت درباره وضع مالکیت اراضی بوقوع پیوست . بمناسبت این تغییرات انواع محصولات و تراکم کشت پیشنهاد شده مورد تجدیدنظر قرار گرفت .

با مقررات جدید مالکیت اراضی ، طی اولین سالهای تهیه پروره نوع عملیات کشت و صنعت میسر گردید . با عملیات کشت و صنعت (واحدهای ۰ تا ۱۵ هزار هکتاری) انواع محصولات و تراکم کشت در واحدهای ۱۰۰ یا ۲۰۰ هکتاری تغییرفاشی نسبت به واحدهای ۰ . هکتاری خواهند داشت . در واحدهای ۱۰۰ هکتاری یا کوچکتر ، تراکم کشت بطور قاطعی ۱۰۰ درصد خواهد بود زیرا از تمام قطعه فقط برای کشت یک نوع محصول استفاده میشود . بطور کلی در تمام پروره ۰ . ۸ درصد تراکم کشت بک برآورد منطقی خواهد بود .

براساس عملیات کشت و صنعت انواع محصول که در جدول ۲ نشان داده شده برای منطقه پروژه در نظر گرفته شده اند:

محصول	فصل تابستان
برنج	۱۰
دانه های روغنی	۱۰
ذرت خوش‌های	۲۰
پنبه	۱۰
یونجه	۲۰
سیوه، سبزیجات وغیره	۱۰
تراکم کشت	۸۵

دوره حداکثر احتیاجات آب

منظور از سیستم توزیع آبیاری، رسانیدن آب به محصول در سیستم که محصول بآن احتیاج دارد و مقداری که ناحیه ریشه را تا عمق مورد لزوم پر کند. بنابراین واضح است که طرح سیستم از نقطه مصرف آب شروع و تدریجاً به شبکه کانالهای بزرگتر تا سیم آب ادامه می‌پاید.

ظرفیت یک کanal باستی باندازه ای باشد که با فرض جریان دائمی آب در کanal، حداکثر آب مورد نیاز محصولات پیشنهاد شده می‌باشد کوتاه تقاضا تأمین گردد. ولی آبرسانی به یک مزرعه بطور دائم بقداری که محصول در دوره حداکثر احتیاج آنرا مصرف نیکند نامطلوب بوده و اقتصادی نیست. آب باید در فواصلی بمحصول رسانیده شود که رطوبت خاک ثابت نگهداشته شود.

محصولات طی دوره رشد خود آب را بمعزان ثابتی مصرف نمی‌کنند. مقدار مصرف آب با شرایط جوی در طول فصل، با نوع گیاه و مرحله رشد آن تغییر می‌کند. حداقل زمان لازم بین فواصل آبیاری مورد نیاز موقعیت که دوره حداکثر مصرف آب گیاه با شرایط نامناسب جوی از قبیل گرمای شدید، باد، رطوبت کم یا تلفیق همه این عوامل همزمان می‌شود. خاکهایی که ظرفیت زیادی برای نگهداری رطوبت قابل استفاده گیاهدارند تأثیر این دوره‌های کوتاه را در عملکرد محصول به حداقل می‌رسانند.

مطالعه توجیهی دوره حداکثر احتیاجات آب

دوره حداکثر مصرف ماهانه تعریق و تبخیر در پر روزه آبیاری گنوند در مردادماه است. احتیاجات دوره حداکثر مصرف آبی تعریق و تبخیر با استفاده از احتیاجات مصرفی محاسبه شده برای مامورداد و مطالعه تراکم کشت (جدول ۱) برآورد شده است. نتایج برآورد در جدول ۳ نشان داده شده. به رقم ۹۵ ر. لیتر در ثانیه برای هر هکتار احتیاجات آبیاری مزارع در حدود ۱۵ درصد اضافه گردیده است تا تلفات آبرسانی به واحدهای ۱۰۰ هکتاری جبران شده باشد. در نتیجه این اسر ظرفیت دریچه آبیاری که برای ۸۵ درصد تراکم کشت تابستانی پیشنهاد شده بود، نیازمند به ظرفیتی معادل ۱۰ ر. لیتر در ثانیه برای هر هکتار گردید (با فرض اینکه دریچه آبیاری به واحدهای ۱۰۰ هکتاری آب برساند).

مطالعه طرح دوره حداکثر احتیاجات آب

احتیاجات دوره حداکثر مصرف آب با استفاده از احتیاجات مسحوبه شده برای مصرف مردادماه و مطالعه طرح تراکم سطح کشت (جدول ۲) برآورد گردیده است. نتایج برآورد مذکور در جدول ۴ نشان داده شده است. ۵۴ ر. لیتر در ثانیه برای هر هکتار احتیاجات آبیاری مزارع فقط برای مناطق بزرگتر از ۱۰۰ هکتار در نظر گرفته شده بود زیرا مناطق کوچکتر نیز میتوانند تا ۱۰۰ درصد تراکم کشت داشته باشند. برای مناطقی که ۱۰۰ درصد تراکم محصول داشته باشند احتیاجات آبیاری مزرعه‌ای ۷۷۷ ر. لیتر در ثانیه برآورد شده بود (به جدول ۵ مراجعه شود).

مطالعه شجاعی احتیاجات آبی در دوره حد اکثر مصرف (۱)

مواد	ماه - نوع محصول	سطح کشت	میلیمتر	میلیمتر روزانه	روز	میلیمتر دارای هر هکتار	لیتر دارای روزانه	برای هر ده روز	میلیمتر دارای هر ده روز	حد اکثر مصرف	در دوره	در دوره	تعریق و تبخیر	ماهانه	مصرف	آب خالص	آبیاری	تعریق و تبخیر	در دوره	در دوره	میلیمتر	آبیاری	تعریق و تبخیر	آب خالص	مصرف	آب خالص	آبیاری	تعریق و تبخیر	آب خالص	مصرف	
مداد	نرخ خوشه ای	د آنده های رغفی	پنسه	سپریجات	پونچه	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰	۰
۱۹۲	۰.۶۱	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	
۱۹۰	۰.۶۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	
۱۸۸	۰.۵۹	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	
۱۸۶	۰.۵۸	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۸۴	۰.۵۷	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۸۲	۰.۵۶	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۸۰	۰.۵۵	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۷۸	۰.۵۴	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۷۶	۰.۵۳	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۷۴	۰.۵۲	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۷۲	۰.۵۱	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۷۰	۰.۵۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰
۱۶۸	۰.۴۹	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰	۰.۷۰

- روش موردن استفاده در تعیین میزان تحریریق و تبخیر در دوره حد اکثر مصرف طبق نشریه فنی شماره ۲۱ اداره حفاظت خاک وزارت کشاورزی ایالات متحده آمریکا میباشد.
- برابر با ز خیره منطقه ریشه میباشد.
- با استفاده از سنتونیای (۲۲) و (۲۴) و کاربردن رابطه $I = k \cdot U^{0.5}$ بدست آمد است.
- با استفاده از راند مان آبیاری سرمزد برابر ۵ درصد بروای تمام محصولات بدست آمد است.
- فرض شده که در مراحل پیش از زرده شود تا درحال غیرفعال که برای جلوگیری از زیانها حاصله از آب گرم و مبارزه با علایمی هرزه لازم است قرار گیرد.

جدول ۳

مطالعه توجیهی
۱- حتیا جسات آبی روزه حد اکبر مصرف (۱۱)

مقدار	ساله - نوع محصول	درصد	(I) میلیون روز	(II) میلیون روز	(III) میلیون روز	(IV) میلیون روز	(V) میلیون روز	(VI) میلیون روز	(VII) میلیون روز	(VIII) میلیون روز	(IX) میلیون روز	(X) میلیون روز	(XI) میلیون روز	(XII) میلیون روز	(XIII) میلیون روز	(XIV) میلیون روز	(XV) میلیون روز	(XVI) میلیون روز	(XVII) میلیون روز	(XVIII) میلیون روز	(XIX) میلیون روز	(XX) میلیون روز	(XXI) میلیون روز	(XXII) میلیون روز	(XXIII) میلیون روز	(XXIV) میلیون روز	(XXV) میلیون روز		
آب خالص	آبشاری	تعریف و تبخیر	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف	حد اکبر مصرف		
ماهانه	آبشاری	فارصله آبشاری	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	در روزه	
تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	تصرف	
(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)

۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰
۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰
۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰
۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰
۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰	۱۴۰

- (۱) روشن سورد استفاده در تعیین تعریف و تبخیر و حد اکبر مصرف طبق تشریف فنی شماره ۲۱ اداره حفاظت خاک و زرارت کشاورزی ایالات متحده.
- (۲) پرايسر ها در خیشه منطقه رسیده میباشد.
- (۳) با استفاده از رستونهاي (۲۲) و (۲۴) وکاربردن رابطه $I = \frac{U}{U_{\text{max}}}$ بدست آمد است.
- (۴) با استفاده از راند مانهاي آبشاري در مزرعه پایامره در صد برابر تمام محصولات بدست آمد است.
- (۵) فرض شده كه در مايهای شروع و مدت از زمانی که کشتري در اختیار یونجه گذاشته شود تا در حال غیرفعال برواي چلوگری از زیانهاي حاصله باش.
- (۶) گرم و مبارزه با علفهاي هرزو لازمت قرار گيرد.

١٤٦

مطالمه توجیهی بها جات آیینه در ووده حد اکثر مصرف (۱۰)

- ۱) روش مورد استفاده در تعیین میزان شرعی و تبلیغ دروده حد اکثر صرف طبیق نشریه فنی شماره ۱۲ اداره حفاظت خالی وزارت کشاورزی ایالات متحده آمریکا میباشد.

۲) برآبرد $\frac{U}{U_p}$ از خیزره منطقه ریشه میباشد.

۳) بنا استفاده از سنتونهای (۲) و (۴) و پلکاردن رابطه $U = U_p \cdot \frac{1}{x} - 1 + 0.9$ بدست آمده است.

۴) استفاده از راند مان آلبادی در موزعه برآبرد $U = R \cdot \frac{1}{x} + 1 + 0.9$ را دارد.

۵) فرض شده که در ماههای شیروود و در طبق کمتری در اختیار بیونجه گذاشته شود تا در حال غیرفعال که برای جلوگیری از زیانهای حاصله از آب گرم و مبارزه با علفهای هرزه لامست قرار گیرد.

ضوابط تعیین ظرفیت کانال

سیستم کانالهای آبیاری اصلی و درجه دوم پروژه آبیاری گشوند برای تحویل آب به واحدهای ۱۰۰ هکتاری طرح میشود . بافرض استفاده از روشهای دورهای (ه) عملیات آبیاری درواحدهای ۱۰۰ هکتاری ، ظرفیت لازم دریچه های آبیاری به واحدها معادل احتیاجات آبیاری مزارع خواهد بود . علاوه برای اطمینان بیشتر بمنظور جبران نفائص طرز کار دستگاهها و بکاربردن آنها ، ظرفیت دریچه های آبیاری معمولاً ۱۰ تا ۵ درصد افزایش می یابد .
براساس مطالب فوق ، ظرفیتهای زیر برای دریچه های آبیاری به واحدهای ۱۰۰ هکتاری بدست آمده است :

مزارع کشت و صنعت	۱۰۰ هکتاری
۱۱۰ لیتر در ثانیه برای هر هکتار	۰۰۰ لیتر در ثانیه برای هر هکتار
بعارت دیگر تغییر در وضع مالکیت پیشنهاد شده اراضی از مزارع کوچک به عملیات کشت و صنعت مستلزم ۰۸ درصد افزایش ظرفیت موردنیاز دریچه آبیاری خواهد بود .	تعیین ظرفیت کانالهای اصلی درجه ۲ که آبرا به ۱۰۰ هکتار یا بیشتر میتواند بربنای زیر خواهد بود :
مزارع کشت و صنعت	۱۰۰ هکتاری
۱۱۰ لیتر در ثانیه برای هر هکتار	۰۰۰ لیتر در ثانیه برای هر هکتار
مقدار فوق در هر دو وضعیت شامل تلفات ناشی از نقل و انتقال و عملیات آبیاری نیست ولی نشان میدهد که تعییرو در وضع مالکیت اراضی منجر بین امرگردید که ظرفیت کانالها در حدود ۰۳ درصد بیشتر از آنچه که قبل از طرح شده بود افزایش یابد .	احتیاجات انحراف آب برای مزارع کوچک و عملیات کشت و صنعت بخوبی برآورده شده که بترتیب معادل ۱۲۲ لیتر در ثانیه برای هر هکتار و ۰۶۷ لیتر در ثانیه برای هر هکتار باشد . بافرض اینکه تلفات ناشی از نقل و انتقال و عملیات آبیاری (کانال با پوشش بتنی) در حدود ۰۱ درصد باشد .
بواسطه آب برگردانها و کانالهای بزرگی که لازم میباشند ، هزینه پروژه برای سیستمهای کشت و صنعت بیشتر خواهد بود ولی وسعت سطح کشت نتجریه بهره برداری و سود بیشتر پروژه خواهد گردید . با اینکه هیچ تجزیه و تحلیلی بعمل نیامده تصور میشود که افزایش سود حاصله هزینه اضافی را جبران نماید .	

- (ه) درواحدهای ۱۰۰ هکتاری ، آب براساس «نویتی» به مزارع یا واحدهای زراعی منتقل میشود یعنی جریان آب برگردان پشت سرهم به یک یا چند قطعه منحرف میشود .
(ج) برای محاسبه تلفات در حین انتقال از فرمول Moritz استفاده شده است .

$$S = 0.12C \sqrt{\frac{Q}{V}}$$

S = تلفات به مترمکعب در ثانیه در کیلویتر

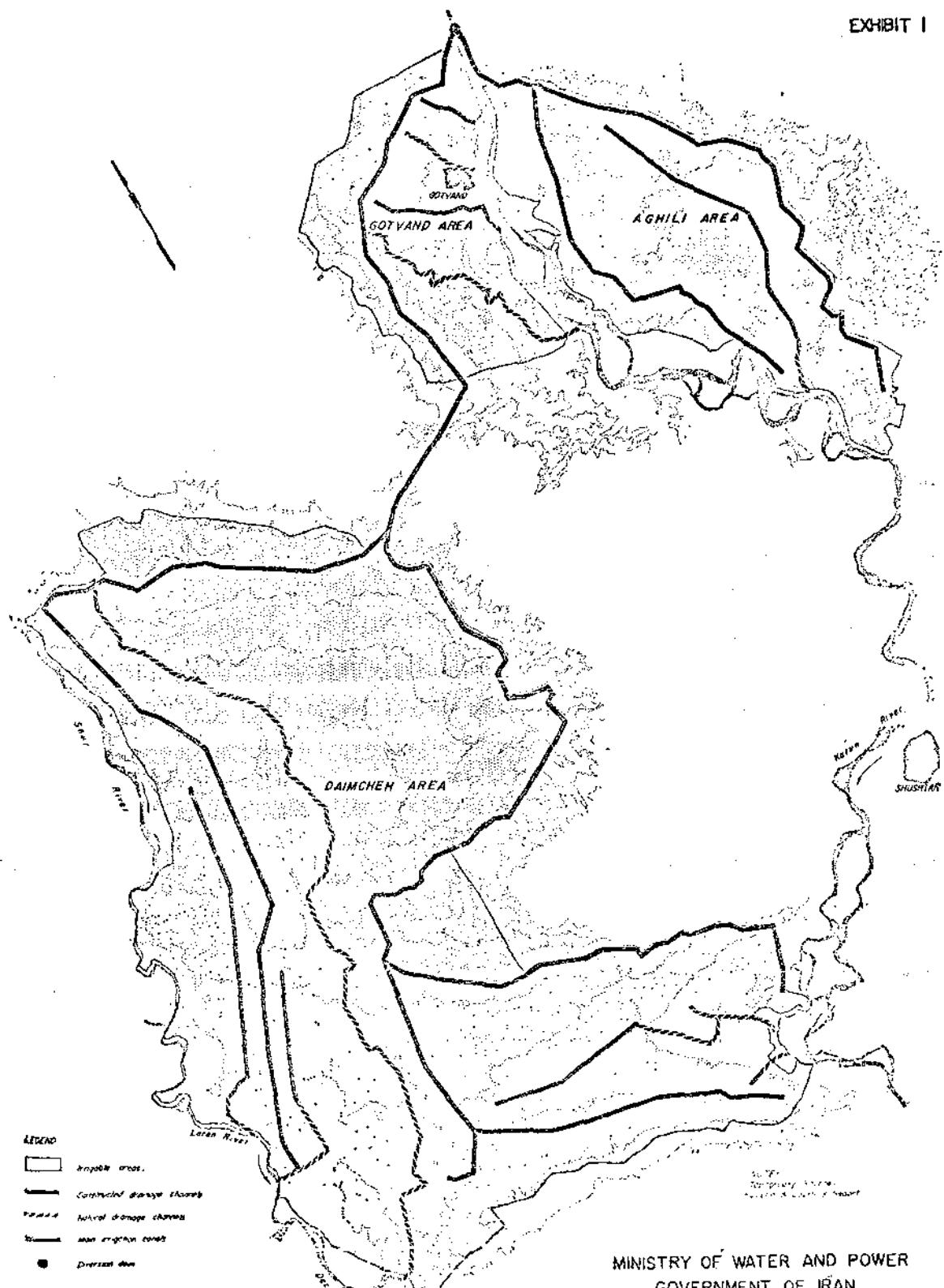
Q = دبی کانال به مترمکعب در ثانیه

V = سرعت متوسط کانال به متر در ثانیه

C = مترمکعب آب تلف شده در مترمربع از محیط خیس شده کانال در مدت ۴ ساعت

C = ضریبی است که بر حسب نوع پوشش کانال متغیر است و در کانالهای بتنی $C=0.2$

EXHIBIT I



MINISTRY OF WATER AND POWER
GOVERNMENT OF IRAN
GOTVAND IRRIGATION PROJECT
PROJECT LAYOUT

سیستم کانالهای آبیاری - تعیین ظرفیت کانالها

سوالات مطرح شده و جوابهای مربوطه در دومین سمینار آبیاری و نهکشی

- س ۱ - راندانه درصد برای آبیاری چطور فرض شده است. عوامل مختلفی در این مسئله دخالت دارند که ظاهرآ درنظر گرفته نشده‌اند؟
- ج - راندانه آبیاری درصد با توجه به نوع خاک و پوشش پستی و بلندی اراضی و نوع آب و هوای سطحه برآورده شده است و روش پیشنهادشده در مصرف آبیاری بهره‌برداری از پروژه برای اساس است که با برنامه‌های ترویجی برای زارعین اسکاناتی فراهم شود که رسیدن به راندانه مذکور اسکان پذیر گردد.
- س ۲ - فرسول بلانی کریدل در بعضی شرایط مملکت درصد اختلاف با واقعیت دارد چرا از این فرسول استفاده نموده‌اید؟
- ج - فرسول بلانی کریدل اگر صحیح بکار رود نتیجه خوبی خواهد داد و در سیاری از کشورهای جهان از جمله ایران جواب بدست آمده از این فرمول به تعریق و تبیخ واقعی خیلی نزدیک است و ضمناً در پروژه گتوند میزان تعریق تبخیر با روشن توزن ویت نیز محسوسه گردیده و رقم بدست آمده خیلی به رقم محاسبه شده از روشن بلانی کریدل نزدیک بوده است.
- س ۳ - روش موریس نیز دارای اشتباهاتی است چرا این روش انتخاب شده است؟
- ج - فرسول موریس سالهاست که بوسیله سازمان عمران ایالات متحده در آمریکا بکار می‌رود و اگر بطور صحیح از آن استفاده شود دارای اشتباهاتی نخواهد بود.
- من ۴ - آیا پوشش بتی کانالها توسط طراح پروژه از نظر اقتصادی تفسیر شده است؟
- ج - مطالعات اولیه و برآورد اقتصادی با توجه به ارزش آب صرفه‌جوئی شده مقطع کوچکتر کانال و کاهش هزینه نگهداری و سرویس و سهولت بهره‌برداری از پروژه نشان داده است که پوشش بتی کانالها از نظر اقتصادی مقرر بصرفه است.
- س ۵ - آیا مطالعه اقتصادی صورت گرفته است که طرح کاشت پیشنهادی مقرر بصرفه خواهد بود؟
- ج - پیش از انتخاب و پیشنهاد برنامه زراعی طرح شده مطالعاتی با توجه بوضع خاک نوع آب و هوای بازارهای موجود با توجه به تجربه و ارجحیت زارعین نسبت به کمیت محصولات گوناگون صورت گرفته است.

Canal Capacity Design Criteria

The Gotvand Project main and secondary irrigation canal system is being designed to provide turnouts to 100 hectare units. Assuming a rotational system^{5/} of irrigation operation within the 100 hectare units, the required turnout capacity to the units equals the field irrigation requirement. In addition, to provide some operational flexibility the turnout design capacities are normally increased by ten to fifteen percent.

Based on the above, the following 100 hectare unit turnout design capacities resulted:

10 Hectare Farms

1.10 Liters/Sec/Ha.

Agribusiness Farms

2.00 Liters/Sec/Ha.

In other words, a change in the proposed land tenure from small farms to agribusiness operations would require an 80 percent increase in the required turnout capacity.

Design capacities for main and secondary canals which deliver water to 1000 or more hectares would be based on the following:

10 Hectare Farms

1.10 Liters/Sec/Ha.

Agribusiness Farms

1.50 Liters/Sec/Ha.

The above values do not include requirements for conveyance and operational losses in either case, however, they show that the change in land tenure will result in canals about 35 percent larger than originally planned.

Diversion requirements for the small farm and agribusiness operation systems were estimated to equal 1.22 liters/sec/ha. and 1.67 liters/sec/ha. respectively, assuming conveyance and operational losses of about 10 percent (concrete lined canals).

-
- 5/ Within the 100 hectare units water would be delivered to the farm or field units on a "turn" basis, i.e. the turnout flow would be diverted successively to one or more fields.

Because of the larger turnouts and canals required, project costs will be greater for the agribusiness type system. However, the increased crop area will result in increased project production and increased benefits. Although no analyses have been made, the increased benefits are believed to be adequate to offset the increased costs.