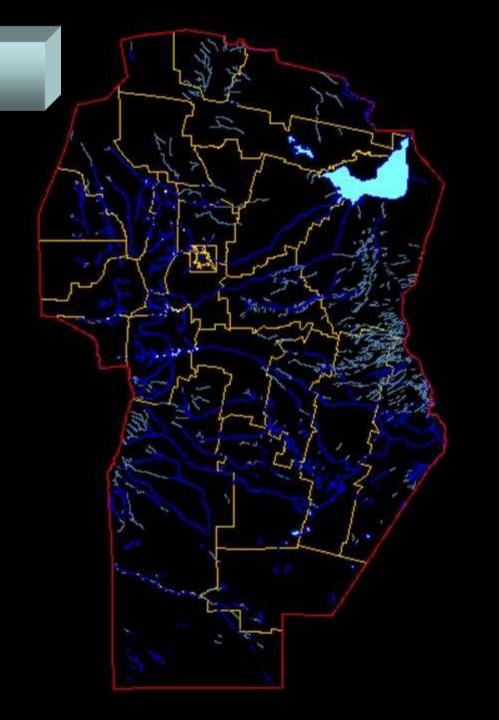


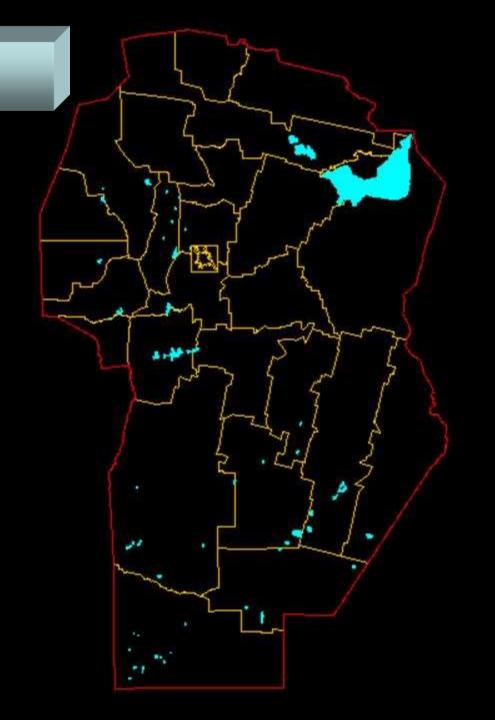
### Líneas de Ribera

- Datos Hídricos
- Característica de los Ríos
- Situación Inicial
- Plan de Acción
- Resultados

# Ríos de Córdoba



Lagos y Lagunas



## **Datos Hídricos**

Módulo Total de la Provincia	100 m <sup>3</sup> /s
Longitud Total de Ríos (s/ Mapa Of.)	18.000 Km
Volumen de Agua Embalsada	1.580 Hm <sup>3</sup>
Total de Lagos Artificiales (Principales)	23 (9)
Superficie Total de Lagos	13.000 Ha.
Perímetro Aproximado Total	> 400 Km

### Características de sus caudales

Relación entre Caudal de Estiaje y Crecidas	
Río Suquía (Primero)	1:500 (140)
Río San Antonio	1:500 - 600
Río Tercero	1:250



# Río Suquia





# Río San Antonio



### Características de sus Cauces

Cauce estable (tramo de montaña)

**4Cauce móvil** (tramo de llanura)

# Cauce estable (montaña)







#### Situación Inicial

- Documentación extraviada u obsoleta
- Legislación Desactualizada
- **↓**Desconocimiento de Normativas Propias
- ♣ Falta de Información de Peri lagos
- Expropiaciones inconclusas
- Invasiones de tierras públicas
- Falta de administración territorial

### **Metas y Objetivos**

- Esclarecimiento de la situación dominial
- **↓Libre acceso a ríos y lagos**
- Preservación del recurso
- Minimizar el riesgo hídrico

#### Como alcanzarlas?

#### Elaborar un PLAN DE ORDENAMIENTO TERRITORIAL

- ♣ Estudio, identificación y delimitación de los espacios públicos
- Deslinde y amojonamiento en el terreno
- Liberación y recuperación de espacios invadidos
- Inscripción y registro
- Regulación del uso sustentable

#### Acciones...

- ♣ Incorporación y capacitación de personal (pasantías UNC)
- Informatización de documentación y antecedentes
- Adecuación de normativas
- Licitar amojonamiento de peri lagos y elaboración de SIG
- Convenios de cooperación y apoyo técnico con la UNC

### Casos

### Cursos de Agua



Ríos y Arroyos



**Permanentes** 



**Temporales** 

### Espejos de Agua



**4** Embalses

**4** Lagunas

### Cursos de agua

Zona Urbana - Loteos

Determinación mediante cálculo



Hermanneck

Hec - Ras

**Zonas Rurales** 



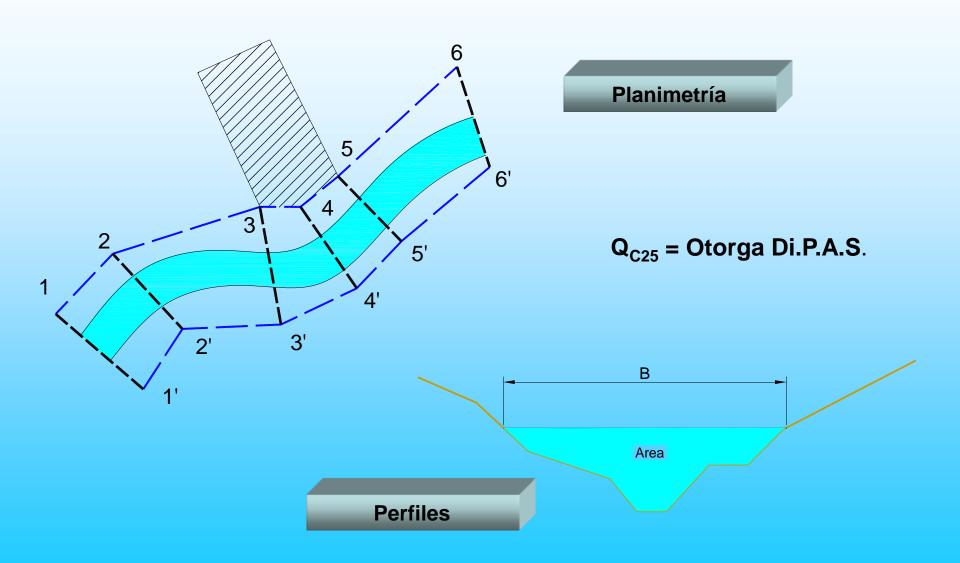
Determinación expeditiva



**Por Vestigios** 

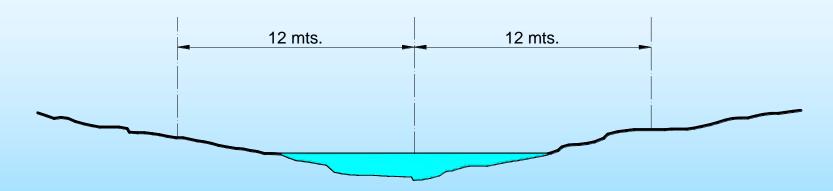
**Por Retiros** 

# Determinación por cálculo



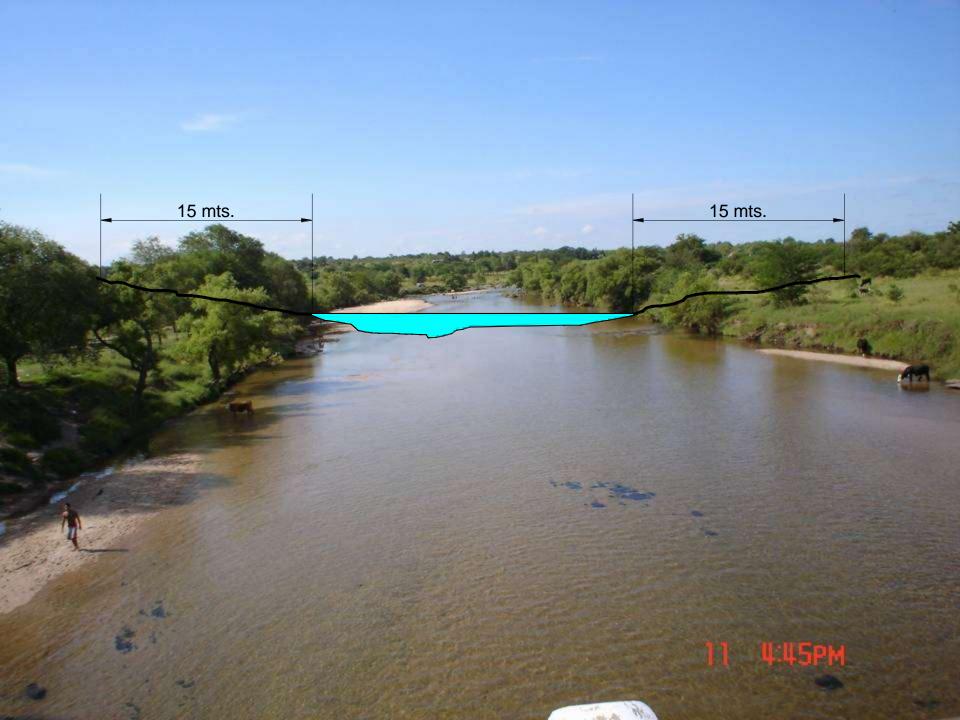
#### Determinación expeditiva – Resolución 395/05

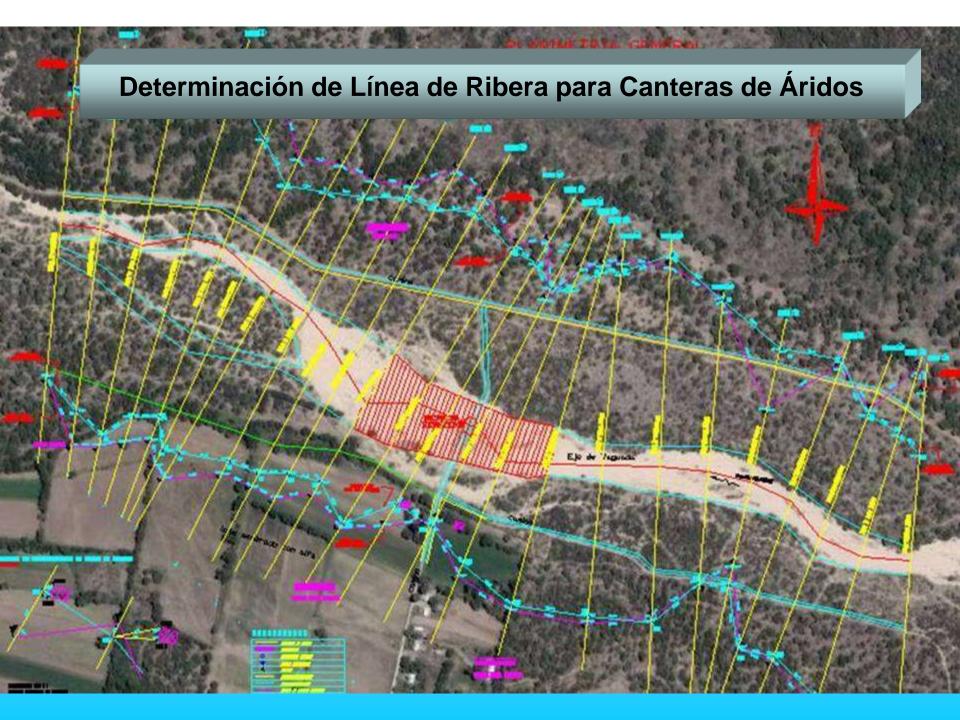
#### Pequeños arroyos Retiro 12 mts.



#### Ríos Turísticos Retiro 15 mts.

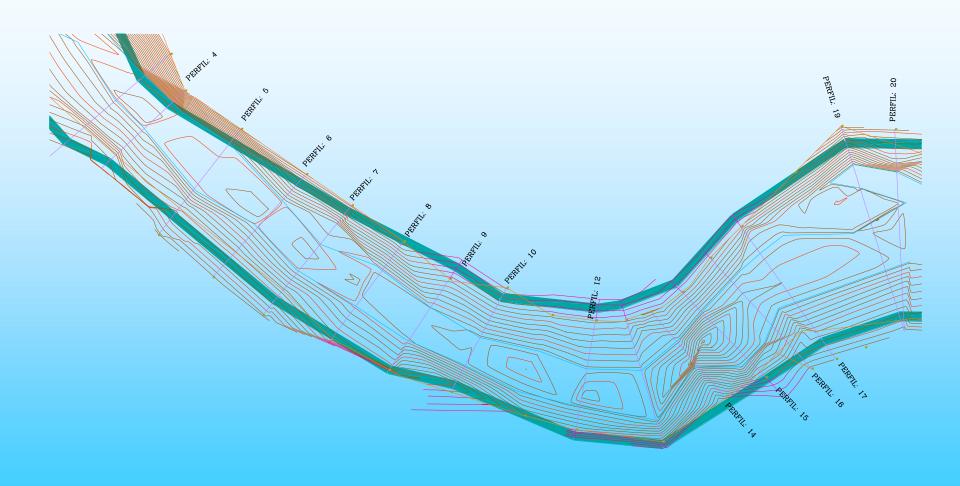




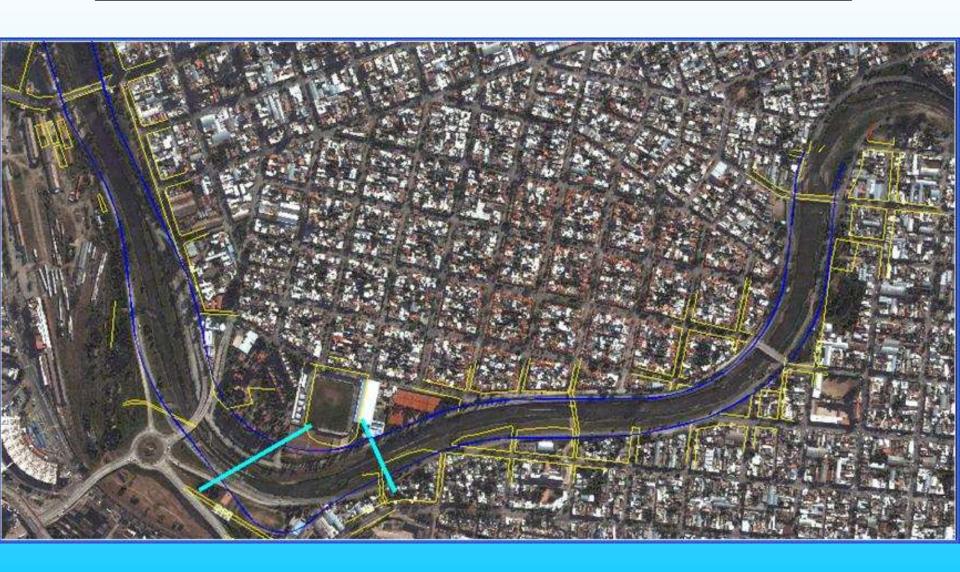




#### Línea de Ribera en Sta. Rosa de Calamuchita – Tramo 01 - UNC



# Línea de Ribera en Río Suquía



### Metodologías Alternativas

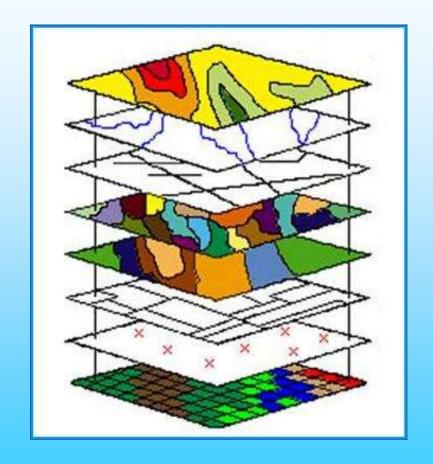
**Les Estudios Geomorfológicos** 

Imágenes y Fotografías aéreas

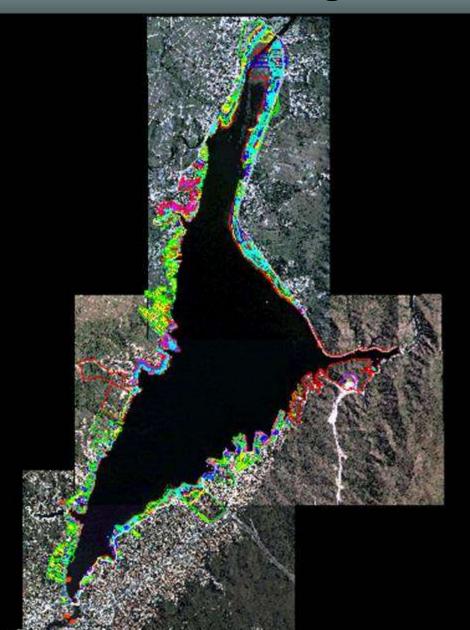
**Sistemas de Información Geográfica** 

### Líneas de Ribera en Embalses

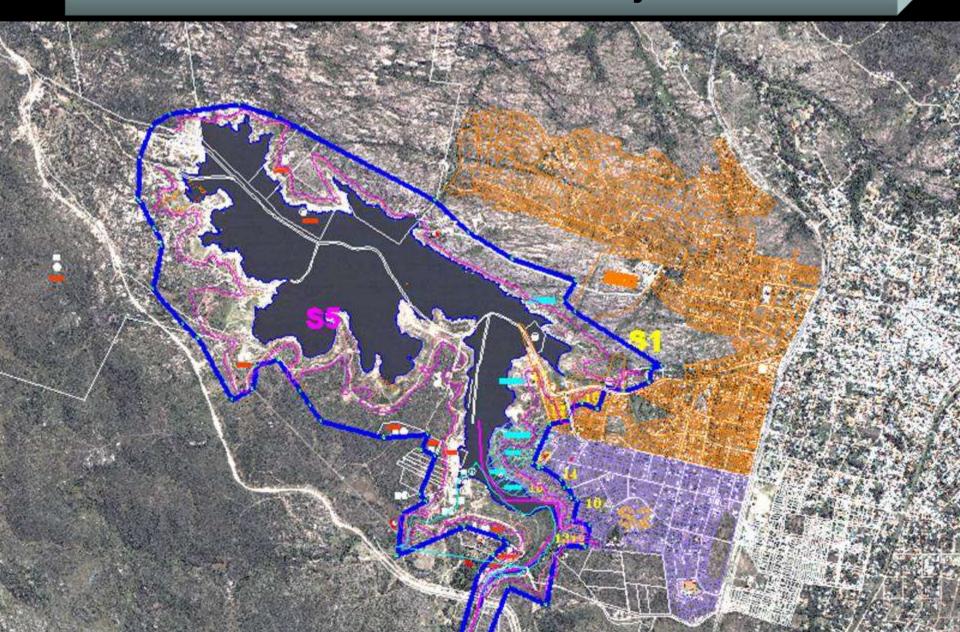
Sistema de Información Geográfica



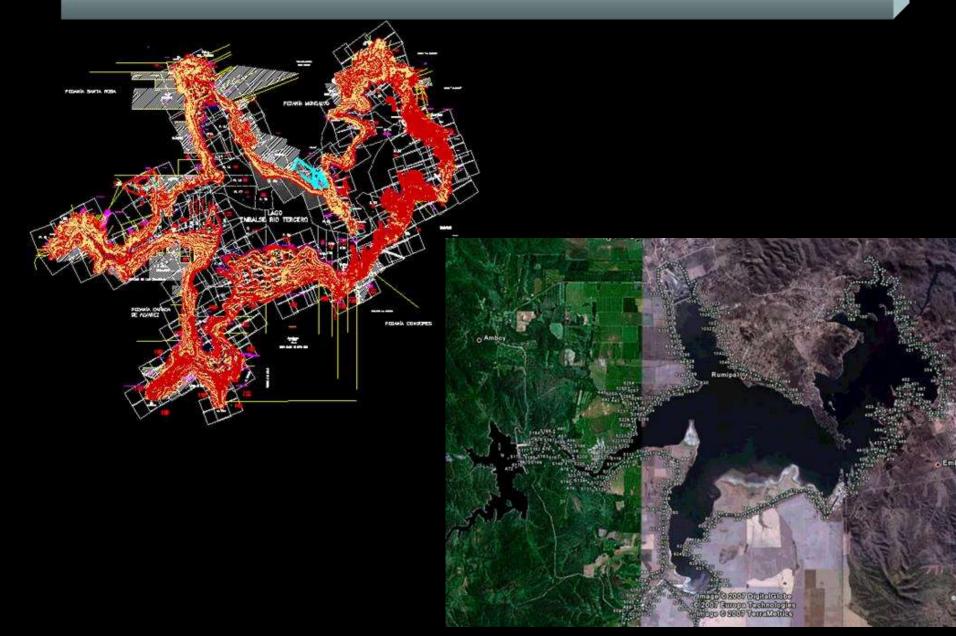
# S.I.G. Lago San Roque



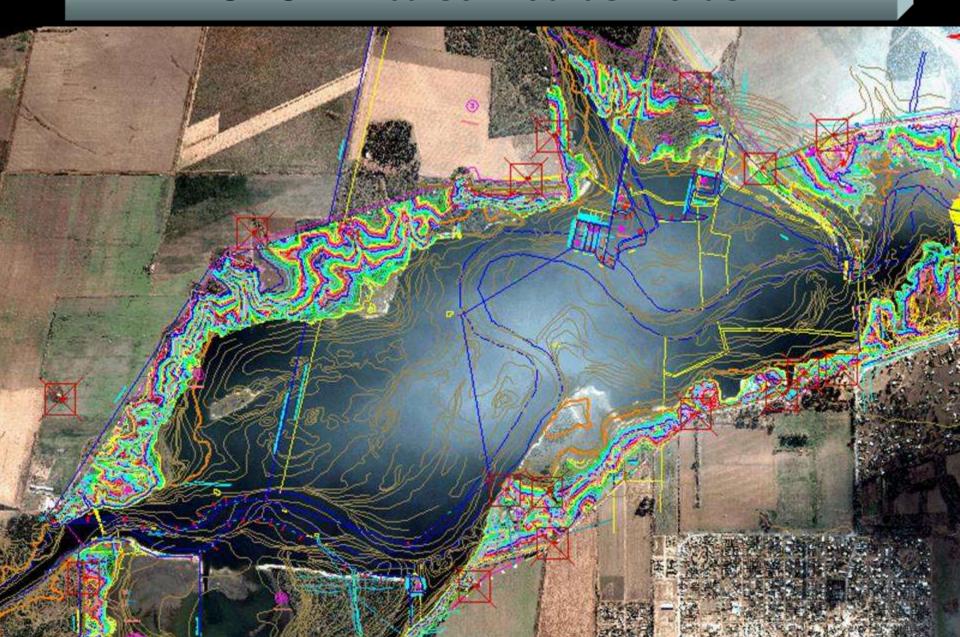
# S.I.G. Embalse El Cajón



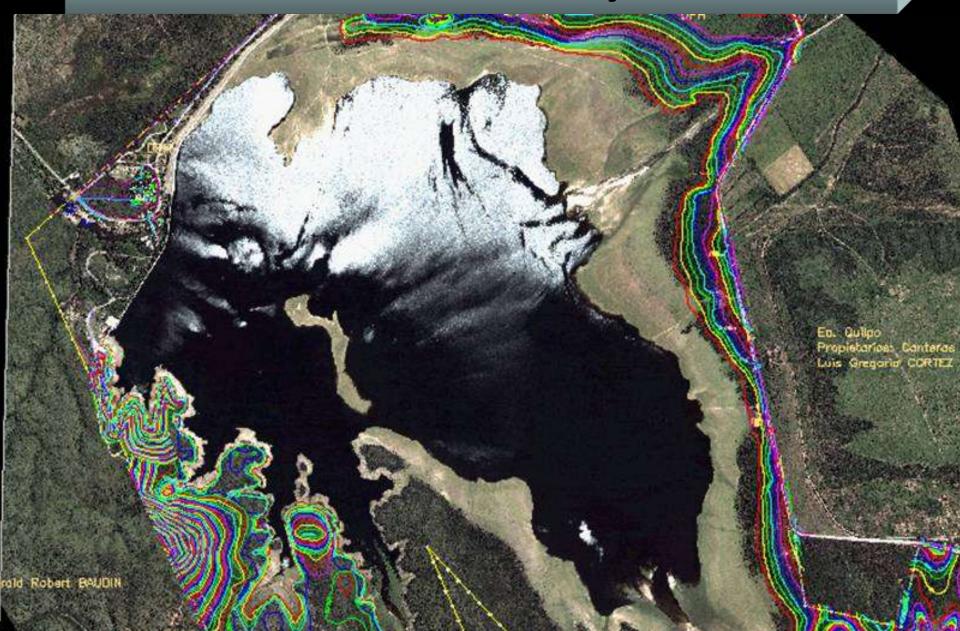
## S.I.G. Embalse Río Tercero



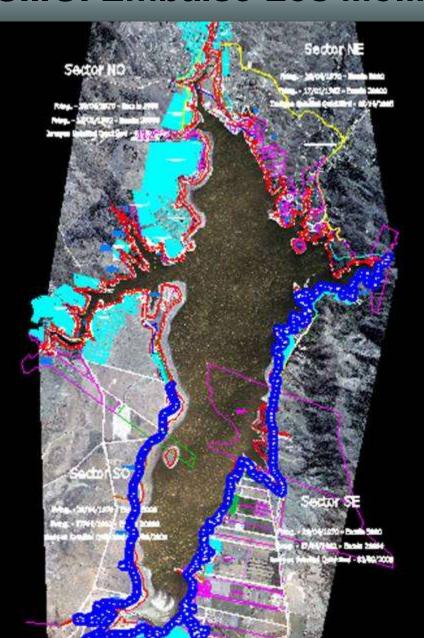
## S.I.G. Embalse Piedras Moras



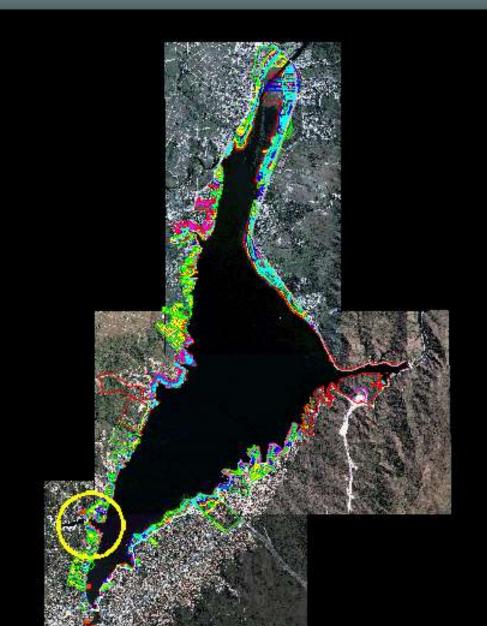
# S.I.G. Cruz del Eje



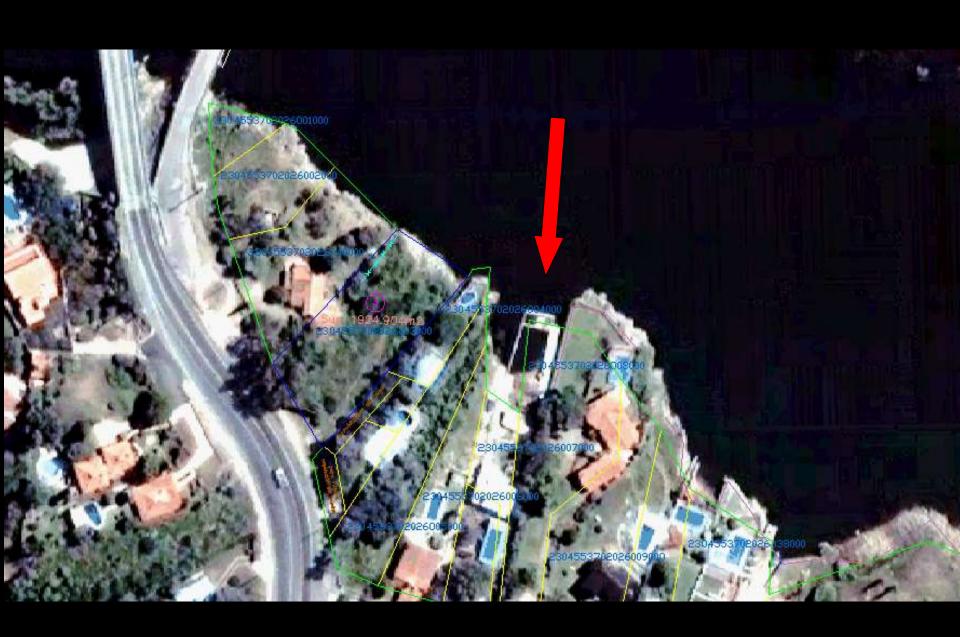
# S.I.G. Embalse Los Molinos



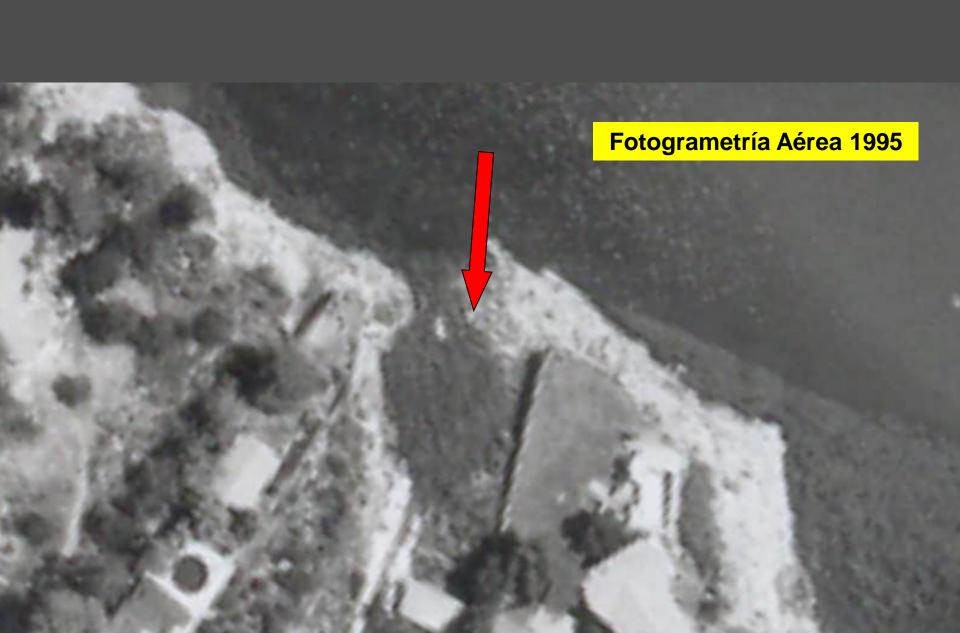
# Aplicación Práctica S.I.G. Lago San Roque

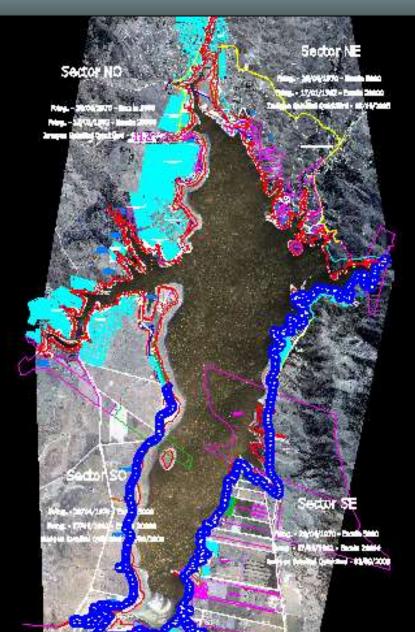


















# Amojonamiento























### Remoción de Alambrados



# Operativos de liberación (embalses)















































### **Conclusiones**

- Políticas de Control
- Metodologías acordes a las necesidades
- Procurar límites físicos (costaneras)
- Normativas claras de conocimiento público
- Línea de riesgo hídrico

Ordenamiento Territorial = Política de Estado

# Gracias por su atención

### Fórmula de Hermanneck

```
V = 30.7 \times Hm \times i^{\frac{1}{2}} (Para Hm < 1.50 m) - Manning 0.028
```

 $V = 34 \times Hm^{\frac{3}{4}} \times i^{\frac{1}{2}}$  (Para 1.50 > Hm > 6 m) – Manning 0.028 a 0.025

 $V = 44.5 \text{ x Hm}^{6/10} \text{ x i}^{\frac{1}{2}}$  (Para Hm > a 6 mts.) – Manning 0.025

## Planilla de Cálculo (Hermanneck)

### REVISION DE CALCULOS PARA LINEA DE RIBERA

Titular:

Río Arroyo de la Aguada

i = 0.026

Q = 30

m3/seg

Perfil	L	Area Inicial	Hm	Velocidad	Area Final	Q de paso	Q en exceso
1	19.9000	11.0000	0.5528	2.7363	10.9637	30.0994	0.0994
2	19.8800	11.1400	0.5604	2.7739	10.8150	30.9015	0.9015
3	20.9900	11.3000	0.5384	2.6650	11.2572	30.1141	0.1141
4	19.4400	10.9400	0.5628	2.7858	10.7690	30.4764	0.4764
5	18.3700	10.5700	0.5754	2.8483	10.5325	30.1069	0.1069
6	18.8800	10.7200	0.5678	2.8107	10.6734	30.1309	0.1309
7	20.1100	11.0600	0.5500	2.7225	11.0193	30.1109	0.1109
8	17.4400	10.3400	0.5929	2.9349	10.2217	30.3473	0.3473
9	19.0200	10.8600	0.5710	2.8265	10.6139	30.6955	0.6955
10	19.1600	10.9000	0.5689	2.8162	10.6528	30.6961	0.6961
11	20.1900	11.0800	0.5488	2.7166	11.0431	30.1001	0.1001
12	19.7300	10.9500	0.5550	2.7473	10.9197	30.0834	0.0834

Bajar
Bajar
Bajar