

Hydrosystemanalyse: Einführung

Prof. Dr.-Ing. habil. Olaf Kolditz

¹Helmholtz Centre for Environmental Research – UFZ, Leipzig

²Technische Universität Dresden – TUD, Dresden

Dresden, 17. Juli 2015

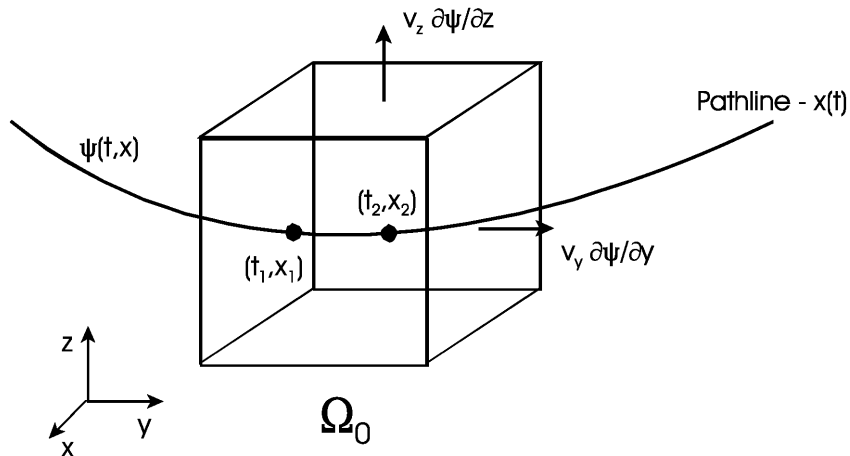
Vorlesungsplan Hydroinformatik II SoSe 2015

#	Datum	Thema
01	17.04.2015	Einführung, Grundlagen: Kontinuumsmechanik
02	24.04.2015	Grundlagen: Kontinuumsmechanik/Hydromechanik
-	01.05.2015	Maifeiertag
03	08.05.2015	HW: Einführung in Qt (Installation)
04	15.05.2015	Grundlagen: Partielle Differentialgleichungen / T _E X
05	22.05.2015	Grundlagen: Numerische Methoden
-	29.05.2015	Pfingsten
06	05.06.2016	Numerik: (exp) Finite Differenzen Methode
07	12.06.2015	Numerik: (imp) Finite Differenzen Methode
08	19.06.2015	Gerinnehydraulik: Theorie - Grundlagen
09	26.06.2015	Gerinnehydraulik: Programmierung, Übung 1
10	03.07.2015	Gerinnehydraulik: Programmierung, Übung 2
11	10.07.2015	Gerinnehydraulik: Programmierung, Übung 3
12	17.07.2015	Kurs-Zusammenfassung, Ausblick und Beleg

Fahrplan für heute ...

- ▶ Grundlagen (kurze Wiederholung)
- ▶ Grundwassergleichung
- ▶ Prinzip-Beispiel
- ▶ Bilanzierung
- ▶ Berechnungsverfahren
- ▶ Lösung
- ▶ Übung HSA1: Programmierung für Prinzip-Beispiel

Das Euler Prinzip (Wdh)



Fluid Momentum Balance (Wdh)

$$\frac{\partial \mathbf{v}}{\partial t} + (\mathbf{v} \cdot \nabla) \mathbf{v} = \mathbf{f}^e + \frac{1}{\rho} \nabla \cdot \boldsymbol{\sigma} \quad (1)$$

In index notation the above vector equation is written as

$$\begin{aligned} \frac{\partial u}{\partial t} + u \frac{\partial u}{\partial x} + v \frac{\partial u}{\partial y} + w \frac{\partial u}{\partial z} &= \frac{1}{\rho} \left(\frac{\partial \sigma_{xx}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_{xy}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_{xz}}{\partial z} \right) \\ \frac{\partial v}{\partial t} + v \frac{\partial v}{\partial x} + v \frac{\partial v}{\partial y} + w \frac{\partial v}{\partial z} &= \frac{1}{\rho} \left(\frac{\partial \sigma_{yx}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_{yy}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_{yz}}{\partial z} \right) \\ \frac{\partial w}{\partial t} + u \frac{\partial w}{\partial x} + v \frac{\partial w}{\partial y} + w \frac{\partial w}{\partial z} &= g + \frac{1}{\rho} \left(\frac{\partial \sigma_{zx}}{\partial x} + \frac{\partial \sigma_{zy}}{\partial y} + \frac{\partial \sigma_{zz}}{\partial z} \right) \end{aligned} \quad (2)$$

with $u = v_x$, $v = v_y$, $w = v_z$ and $\mathbf{f}^e = \mathbf{g}$.

Flow Equations - Systematic (Wdh)

Stress Tensor

$$\boldsymbol{\sigma} = -p\mathbf{I} + \boldsymbol{\tau} \quad (3)$$

Navier-Stokes Equation

$$\boxed{\frac{\partial \mathbf{v}}{\partial t} + (\mathbf{v} \cdot \nabla) \mathbf{v} = \mathbf{f}^e - \frac{1}{\rho} \nabla p + \nu \Delta \mathbf{v}} \quad (4)$$

Euler Equation

$$\frac{\partial \mathbf{v}}{\partial t} + (\mathbf{v} \cdot \nabla) \mathbf{v} = \mathbf{f}^e - \frac{1}{\rho} \nabla p \quad (5)$$

Stokes Equation

$$\frac{\partial \mathbf{v}}{\partial t} = \mathbf{f}^e - \frac{1}{\rho} \nabla p + \nu \Delta \mathbf{v} \quad (6)$$

Darcy Equations

$$0 = \mathbf{f}^e - \frac{1}{\rho} \nabla p + \nu \Delta \mathbf{v} \quad (7)$$

Grundwassergleichung

$$\frac{\partial n\rho}{\partial t} + \nabla \cdot (n\rho\mathbf{v}) = Q_\rho \quad (8)$$

Für ein inkompressibles Fluid gilt dann (PF)

$$\rho \frac{\partial n}{\partial t} + \rho \nabla \cdot (n\mathbf{v}) = Q_\rho \quad (9)$$

oder noch besser

$$\frac{\partial n}{\partial t} + \nabla \cdot (n\mathbf{v}) = \frac{Q_\rho}{\rho_0} \quad (10)$$

In der Grundwasserhydraulik gilt

$$\frac{\partial n}{\partial t} = S \frac{\partial h}{\partial t} \quad (11)$$

$$n\mathbf{v} = \mathbf{q} = -\mathbf{K}\nabla h \quad (\text{Darcy Gesetz}) \quad (12)$$

Grundwassergleichung - Parameter

Dabei sind: S der Speicherkoeffizient, h die Piezometer- oder hydraulische Höhe, q die Darcy- oder Filtergeschwindigkeit und K der hydraulische Leitfähigkeitstensor.

Grundwassergleichung

$$S \frac{\partial h}{\partial t} + \nabla \cdot (n\mathbf{v}) = Q$$

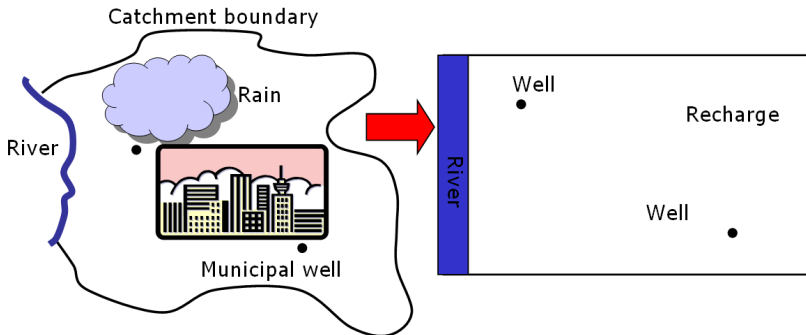
$$S \frac{\partial h}{\partial t} - \nabla \cdot (\mathbf{K} \nabla h) = Q$$

$$S \frac{\partial h}{\partial t} - \frac{\partial}{\partial x} \left(K_x \frac{\partial h}{\partial x} \right) - \frac{\partial}{\partial y} \left(K_y \frac{\partial h}{\partial y} \right) - \frac{\partial}{\partial z} \left(K_z \frac{\partial h}{\partial z} \right) = Q$$

Wir begnügen uns mit einem 2-D horizontalen Modell.

$$S \frac{\partial h}{\partial t} - \frac{\partial}{\partial x} \left(K_x \frac{\partial h}{\partial x} \right) - \frac{\partial}{\partial y} \left(K_y \frac{\partial h}{\partial y} \right) = Q \quad (13)$$

Prinzip-Beispiel



Prinzip-Beispiel

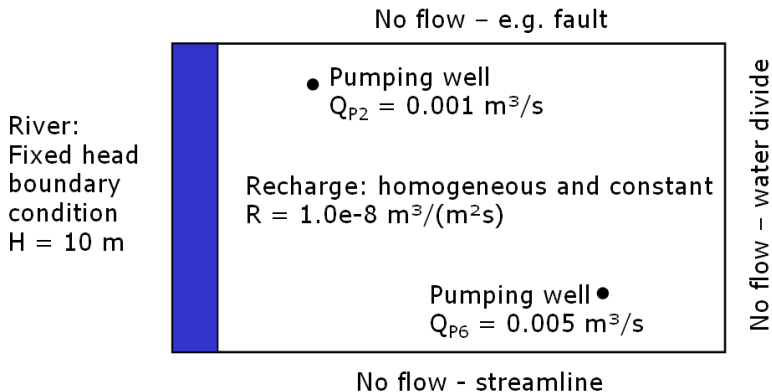
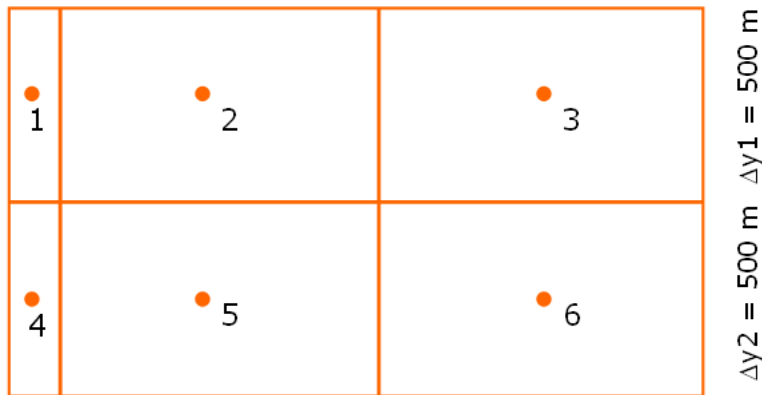


Abbildung: Definition der Randbedingungen

Prinzip-Beispiel



$$\Delta x_1 = 100 \text{ m}$$

$$\Delta x_2 = 1000 \text{ m}$$

$$\Delta x_3 = 1000 \text{ m}$$

Abbildung: Bilanzierungs-Schemata

Prinzip-Beispiel

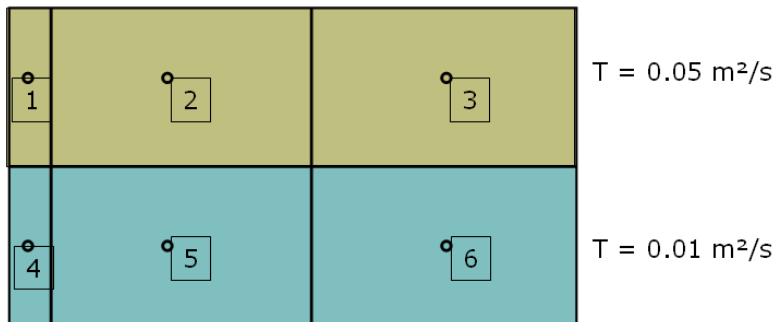


Abbildung: Definition der Materialgruppen

$$T = \frac{K}{S} \quad (14)$$

Prinzip-Beispiel

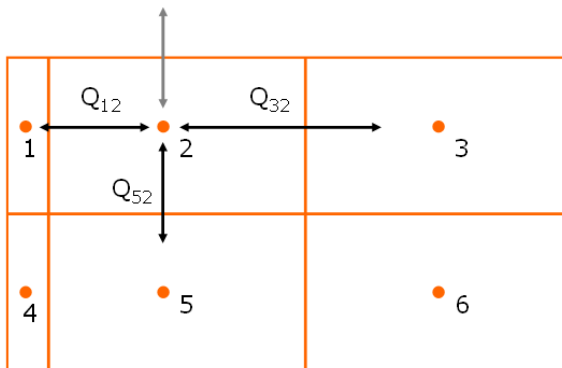


Abbildung: Knoten-Bilanz aufstellen

$$Q_{12} + Q_{32} + Q_{52} + Q_R + Q_{P2} = 0 \quad (15)$$

Prinzip-Beispiel

Wir benutzen folgendes Differenzenschema.

$$\frac{\partial h}{\partial x} = \frac{h_i - h_j}{x_i - x_j} \quad (16)$$

$$\frac{\partial h}{\partial y} = \frac{h_i - h_j}{y_i - y_j} \quad (17)$$

Da unser FD-Gitter weder equidistant und unser Aquifer noch heterogen ist, schreiben wir besser.

$$\frac{\partial h}{\partial x} \Big|_{12} = \frac{h_1 - h_2}{\Delta x_1/2 + \Delta x_5/2} \quad (18)$$

Prinzip-Beispiel - Transmissivität

- ▶ Berechnung von (hydraulischen) Widerständen - harmonisches Mittel

$$\frac{1}{R} = \frac{1}{R_1} + \frac{1}{R_2}$$

- ▶ Transmissivität

$$T_{12} = \frac{\Delta x_1 + \Delta x_2}{\Delta x_1 / T_1 + \Delta x_2 / T_2}$$

Prinzip-Beispiel

$$Q_x = \Delta y T_x \frac{\partial h}{\partial x}$$

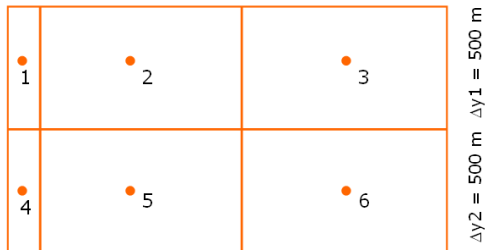
Damit können wir für die Flussterme schreiben.

$$Q_{12} = \Delta y_1 \frac{\Delta x_1 + \Delta x_2}{\Delta x_1/T_1 + \Delta x_2/T_2} \times \frac{h_1 - h_2}{\Delta x_1/2 + \Delta x_2/2} \quad (19)$$

$$Q_{52} = \Delta x_2 \frac{\Delta y_5 + \Delta y_2}{\Delta y_5/T_5 + \Delta y_2/T_2} \times \frac{h_5 - h_2}{\Delta y_5/2 + \Delta y_2/2} \quad (20)$$

► Tafelbild

Prinzip-Beispiel



$$\Delta x_1 = 100 \text{ m} \quad \Delta x_2 = 1000 \text{ m} \quad \Delta x_3 = 1000 \text{ m}$$

Die Zahlen eingesetzt ergibt sich für

$$Q_{12} = 0.454545 - 0.0454545h_2$$

$$Q_{52} = 0.033333h_5 - 0.033333h_2$$

$$Q_{32} = 0.02500h_3 - 0.02500h_2$$

$$Q_R = R\Delta x_2\Delta y_1 = 0.005$$

$$Q_{P2} = -0.001$$

(21)

Prinzip-Beispiel - Lösungsverfahren

- ▶ Bilanzgleichungen für alle Zellen (2,3,4,5):

$$\begin{aligned}2 : 0.458545 - 0.103788h_2 + 0.025h_3 + 0.033333h_5 &= 0 \\3 : 0.0050 + 0.0250h_2 - 0.0583h_3 + 0.0333h_6 &= 0 \\5 : 0.0959 + 0.0333h_2 - 0.0474h_3 + 0.0050h_6 &= 0 \\6 : 0.0000 + 0.0333h_3 + 0.0050h_5 - 0.0383h_6 &= 0\end{aligned}\tag{22}$$

- ▶ Gleichungssystem lösen

$$\mathbf{Ax} = \mathbf{b}\tag{23}$$

Prinzip-Beispiel - Übung HSA#1

Ergebnis:

$$h_1 = 10.00$$

$$h_2 = 10.24$$

$$h_3 = 10.41$$

$$h_4 = 10.00$$

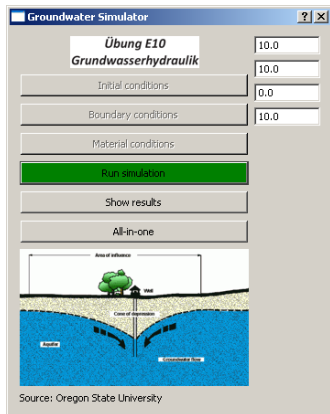
$$h_5 = 10.31$$

$$h_6 = 10.39$$

(24)

(25)

Übung HSA#1



Eigenes MatLab ...

- ▶ Funktions-Simulator FDM Simulator (explizit und implizit)
- ▶ Newton Simulator
- ▶ ... alles noch 1D, schau'n wir mal (Systemanalyse)
- ▶ 2D FDM Grundwassersimulator

Übung HSA#1 - Ausblick

Groundwater Simulator

Picture source: Sebastian Bauer CAU Kiel

Catchment boundary

Rain

River

Municipal well

Well

Recharge

Well

River

Run simulation

Teaching
OpenGeoSys