Bürgerbeteiligung Naturnaher Umbau des Hausener Niddawehres

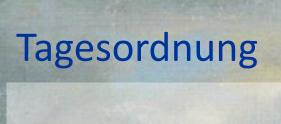
Forum 1 Wasserwirtschaft am 18.04.2018 Vorstellung der Vorplanung











- 1. Vorstellung Wasserbauliche Planung
- 2. Erläuterung zu Wasserständen IST und PLANUNG
- 3. Fragen



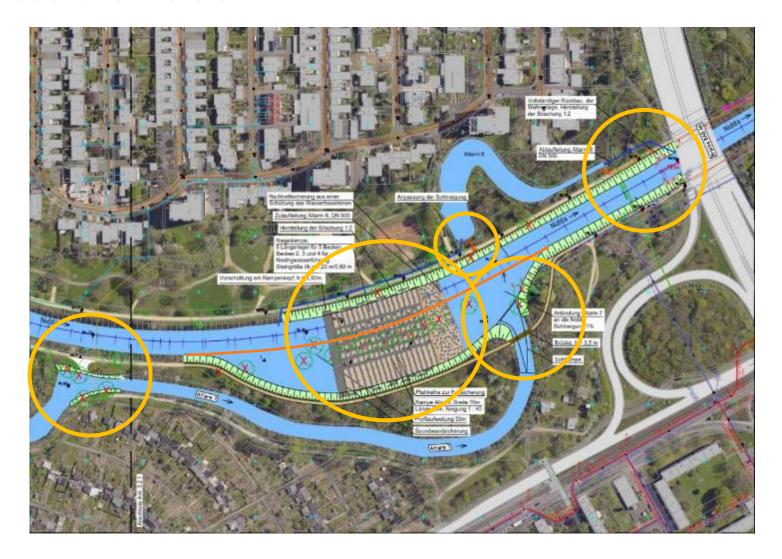
1. Vorstellung wasserbauliche Planung Gesamtübersicht







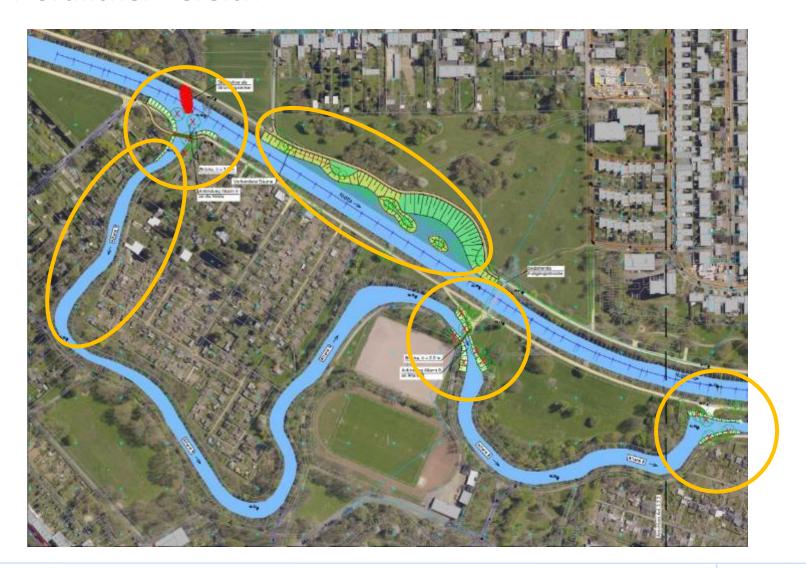
1. Vorstellung wasserbauliche Planung Südlicher Bereich







1. Vorstellung wasserbauliche Planung Nördlicher Bereich







1. Vorstellung wasserbauliche Planung Herstellung einer Becken-Riegel-Rampe







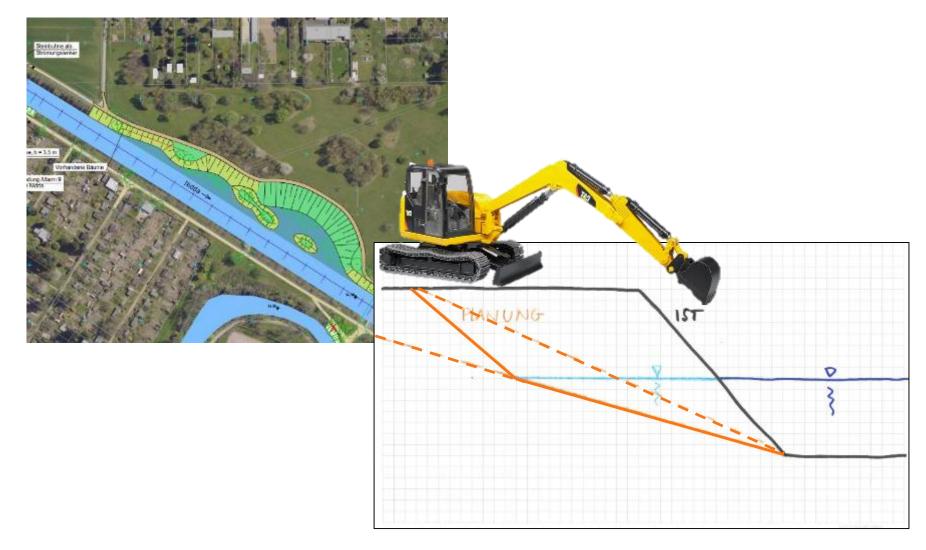
1. Vorstellung wasserbauliche Planung Abflachung der Ufer, Zugänglichkeit des Gewässers







1. Vorstellung wasserbauliche Planung Abflachung der Ufer, Zugänglichkeit des Gewässers







1. Vorstellung wasserbauliche Planung Strömungslenker am Einlauf zum Altarmzug

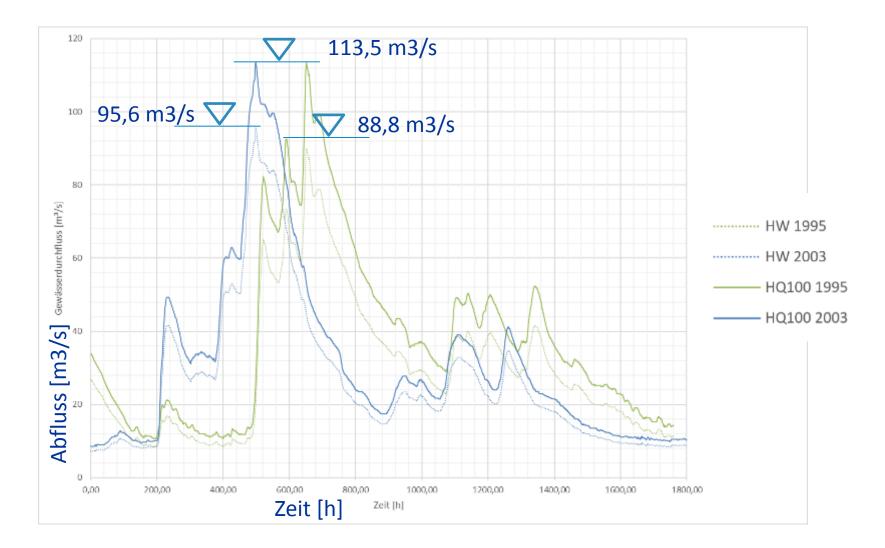








Skalierung der Abflussereignisse

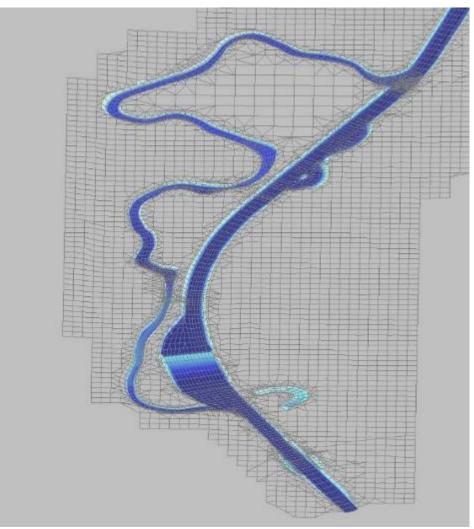






Aufbau des hydraulischen Modells





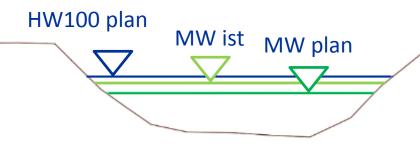




Veränderungen der Wasserspiegellagen MQ (Stauziel) und HQ100

Nidda km 7+971

Altarm 7, oberes Ende



HW100 plan HW100 ist

MW plan

| | IST [NN+m] | PLAN [NN+m] | Differenz [cm] |
|-------------------------|---------------|----------------|-------------------|
| HW100 | 97,57 | 97,59 | +2 |
| Stauziel genehmigt (MW) | 97,24 | 96,81 | -43 |
| Stauziel gesteuert (MW) | 97,10 | 96,81 | -29 |







Veränderungen der Wasserspiegellagen MQ (Stauziel) und HQ100



| | IST [NN+m] | PLAN [NN+m] | Differenz [cm] |
|--------------------|---------------|----------------|-------------------|
| HW100 | 98,36 | 98,21 | -15 |
| Stauziel genehmigt | 97,27 | 96,84 | -43 |
| Stauziel real | 97,12 | 96,84 | -28 |



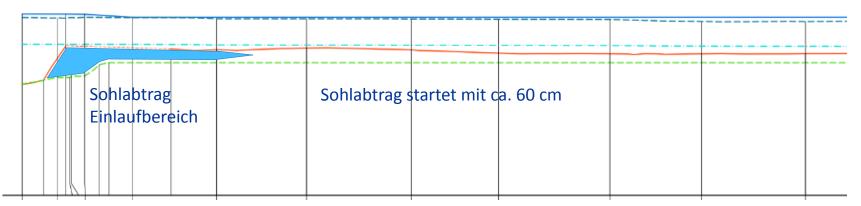




Sedimenträumung der Sohle von Altarm 9

Längsschnitt Altarm 9





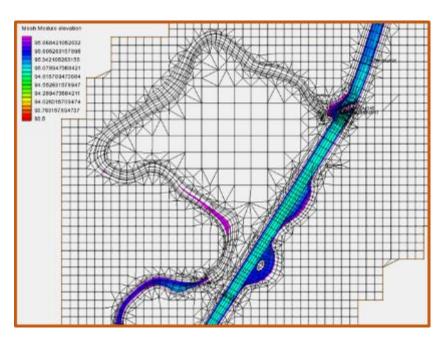
- Sedimenträumung und Sohlabtrag im Einlaufbereich
- Sedimenträumung auf den ersten 850 m

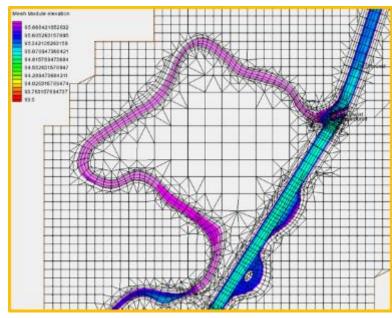






Sedimenträumung der Sohle von Altarm 9





Bestand

Nach Sedimenträumung auf NN+96,00 m





2. Erläuterung zu Wasserständen Abflussmengen und Fließgeschwindigkeiten im Altarmzug



Bild 01: Verbindungskanal Altarm 9 zu Altarm 8, Auslauf



Bild 02: Verbindungskanal Altarm 9 zu Altarm 8, Auslauf



Bild 03: Verbindungskanal Altarm 9 zu Altarm 8, Einlauf: verlandet.



Bild 04: Verbindungskanal Altarm 9 zu Altarm 8, Einlauf: nach 20min Räumung





2. Erläuterung zu Wasserständen Abflussmengen und Fließgeschwindigkeiten im Altarmzug



Bild 05: Einlauf, Nidda in das Altarmsystem 9-7



Bild 06: Einlauf, Nidda in das Altarmsystem 9-7



Bild 07: Auslauf, Nidda in das Altarmsystem 9-7



Bild 08: Auslauf, Nidda in das Altarmsystem 9-7





Abflussmengen und Fließgeschwindigkeiten im Altarmzug

| | | | | | | 1 | | [::/FO- | | | | | | | | |
|-----------------------------------|--|----------------|----------------------|--|----------|----------------|----------------|------------|-----------------------|--------------------------------------|----------------|--------------|-----------------------|---------------------------|----------------|--------|
| | | | | | | | | g [U/50s] | | | | | | | | |
| | | | AA 8 verlan | AA 8 verlandet AA 9 zu AA 8 leicht geräumt | | | | | Nidda zu AA 9 Einlauf | | | | Nidda zu AA 9 Auslauf | | | |
| | Flügeltiefe | fe U | V | / | h | U | | V | Flügeltiefe | € U | <u> </u> | V | Flügeltiefe | fe U | | V |
| Sohltiefe bei Station [m]: | <u> </u> | | | h1 = | = 1,48 | 48 | | | <u> </u> | h ₂ = 1,28 | | | | h ₃ = 1,10 | | |
| I. Messung | 0,56 | 18,4 | | | 0,56 | 25,9 | | | 0,49 | 32,6 | | | 0,42 | 27,8 | | |
| II. Messung | 0,56 | 17,0 | | | 0,56 | 27,1 | | | 0,49 | 33,3 | | | 0,42 | 26,7 | | |
| III. Messung | 0,56 | 16,5 | h ₁ | | 0,56 | 20,3 | h ₁ | 1 | 0,49 | 33,8 | h ₂ | | 0,42 | 28,2 | h ₃ | 3 |
| IV. Messung | 0,56 | 17,0 | | | | | | | 0,49 | 30,2 | | | 0,42 | 25,7 | | |
| V. Messung | 0,56 | 16,2 | | | | | | | 0,49 | 31,4 | | | 0,42 | 26,5 | | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| Durchschnittliche Umdrehungen* | 16,8 | | 16,8 0,09 m/s | | 24,4 | | 0,13 m/s | | 32,4 | | 0,17 m/s | | 27,0 | | 0,1 | 14 m/s |
| * um ein möglichst repräse | ntatives | Ergebni | is zu erhalt | ten, wird so | ofern fü | inf Mess | werte vo | orhanden s | ind, der | oberste | sowie c | Jer unterste | e Wert g | gestriche | en. | |
| | | | | | | | | | | | | | | | | |
| Durchfluss** | | 1600 ,94 m² | 0,18 n | m³/s | | 1600 ,94 m² | 0,2 | 25 m³/s | DN 1 | fgitter, 1600 ^{72 m²} | 0,2 | 29 m³/s | h = 1 | ndend, 1,1m; .,59m² | 0,23 | 3 m³/s |
| **Die Querschnittsflächen | **Die Querschnittsflächen zur Durchflussermittlung wurden mithilfe Grafischer verfahren ermittelt. | | | | | | | | | | | | | | | |
| | | | | | | <u> </u> | | | | | | | | | | |
| Datum: | <u>17</u> . | .12.20 | 015 | E | Beginn: | | 13:00 | 0 Uhr | | | | Ende: | | 14:3 | 0 Uhr | |





2. Erläuterung zu Wasserständen Abflussaufteilung zwischen Nidda und Altarmzug



Abflussaufteilung Planung:

| Ereignis | Altarmzı [m3/s] | ug A [%] | Nidda N [m3/s] | [%] | Gesamt [m3/s] | IST [m3/s] | |
|------------------|--------------------|-------------|-------------------|-----|------------------|---------------|-----|
| Mittelwasser MQ | 3,3 | 25 | 9,7 | 75 | 13,0 | 100 | 1,4 |
| Hochwasser HQ100 | 20,5 | 18 | 93,0 | 82 | 113,5 | 100 | 3,3 |









