



Kreis Stormarn

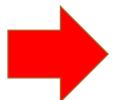


<u>Inhaltsverzeichnis</u>

- Problemstellung
- Bodengutachten
- Oberflächenabfluss
- Variantenbetrachtung
- Vor- und Nachteile
- Diskussion

Problemstellung

- Aufgrund der Geländetopographie der Gemeinde Pölitz ist eine Regenwasserrückhaltung nur im Kerbtal möglich
- 2. Ohne jeglichen Eingriff in das Gelände lässt sich eine Regenwasserrückhaltung nicht realisieren
- 3. Lösungsfindung muss unter Abwägung der naturschutzrechtlichen Belange erfolgen
- 4. Ohne den Abtrag von ca. 0,4 m im Bereich des alten Mühlenteiches, ist der Dammbereich anzuschütten



Überprüfung der Standsicherheit des Durchlassbauwerkes ist dann erforderlich!

Abwägung zwischen

- Naturnaher Gewässerabschnitt
- > Fällen von Bäumen und die Wiederaufforstung
- Abgrabungen im Kerbtal (bleibt Wald)
- Schaffung einer Rückhaltung
- Zeitweiliger Einstau im Kerbtal
- Anpassungen im Dammbereich
- Standsicherheit vom Durchlassbauwerk und Dammbereich



Die Entscheidung hat erheblichen Einfluss auf die Kosten!

Bodengutachten (Teil 1)

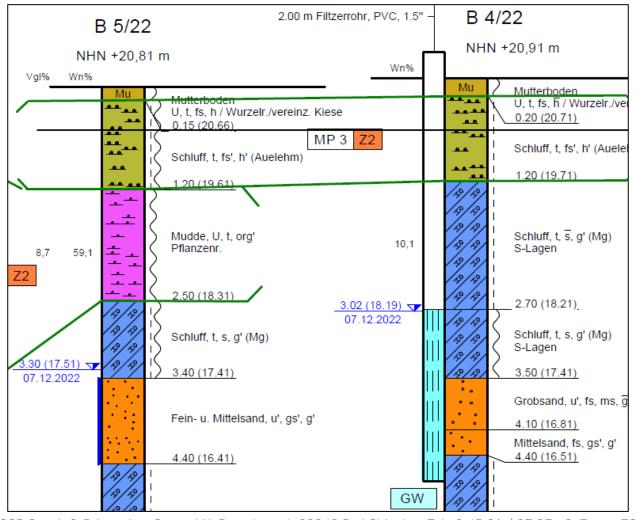
- Kleinrammbohrungen bis 10,00 m Tiefe
- Künstliche Auffüllungen im Bereich der Zuwegung Beton/Ziegelreste 0,15 m

Homogenbereich	Boden
А	Mutterboden
В	Sande
С	Schluff/Auenlehm
D	Geschiebemergel
E	Mudde

Ein Bodenaustausch unterhalb der Sohle des zukünftigen Regenrückhalteraumes ist wenn, nur lokal erforderlich.

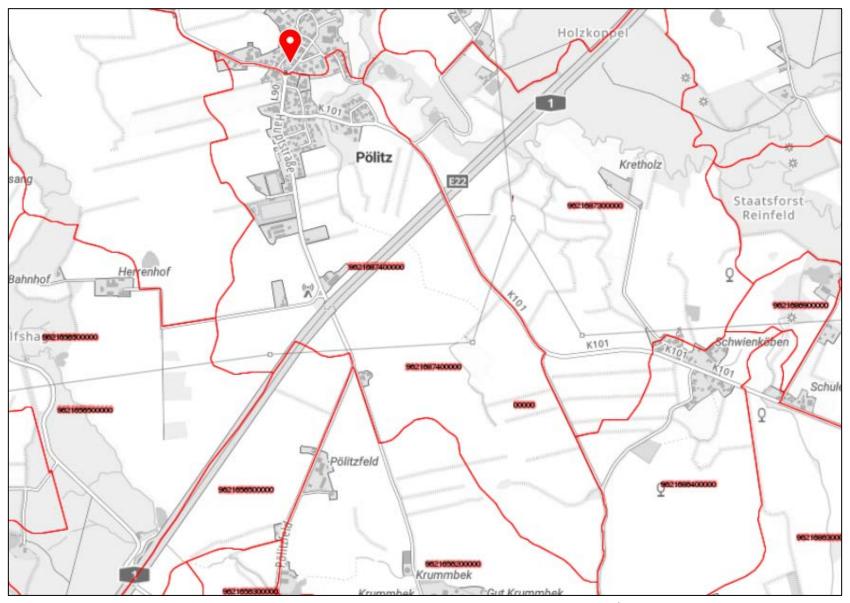
Bodengutachten (Teil 2)

Grundwasserabsenkung ist <u>nicht</u> erforderlich



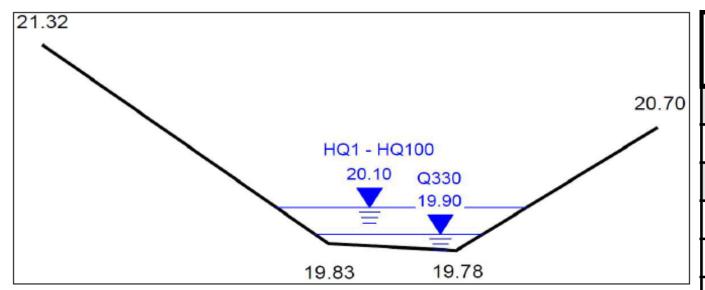
GSP Gosch & Priewe Ing. Ges. mbH, Paperbarg 4, 23843 Bad Oldesloe, Tel.: 0 45 31 / 67 07 - 0, Fax : - 79

Natürliches Einzugsgebiet



GSP Gosch & Priewe Ing. Ges. mbH, Paperbarg 4, 23843 Bad Oldesloe, Tel.: 0 45 31 / 67 07 - 0, Fax : - 79

Natürlicher Oberflächenabfluss



Mittlerer Abfluss [m3/s]	
0,0737	MQ, Q330
0,2537	
0,5354	HQ1 bis HQ100
0,9237	
1,4280	
2,0573	
2,8209	
3,7272	
4,7859	

Tabelle 1: Regionalisierte Abflüsse 2017R für A_{Ges} in [m³/s]

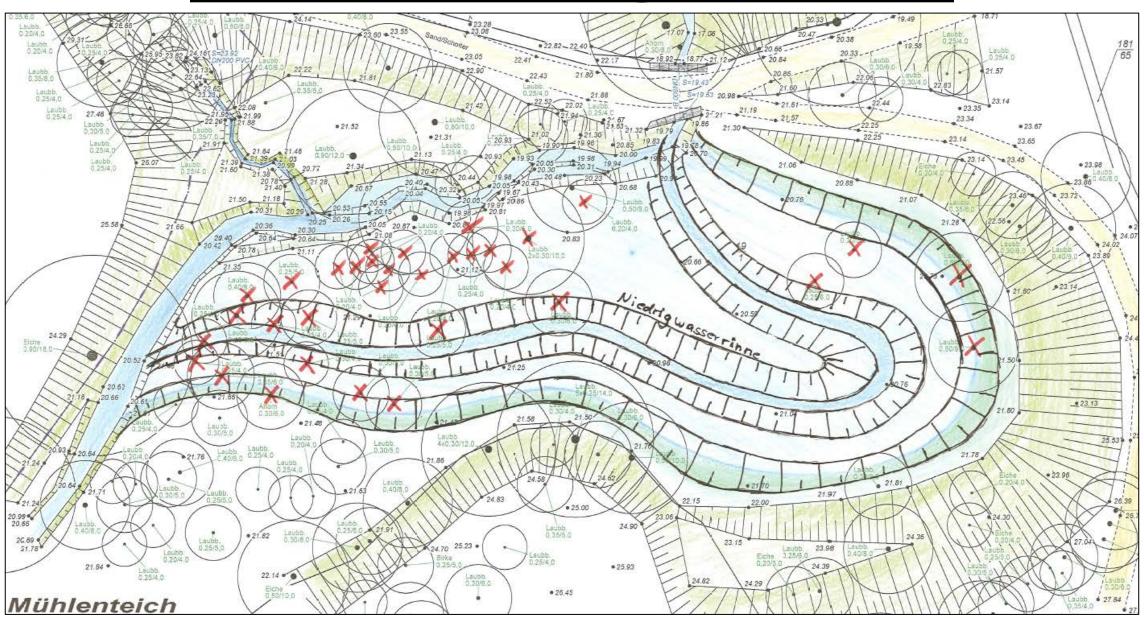
MNQ	MQ	Q330	MHQ	HQ1	HQ2	HQ5	HQ10	HQ20	HQ50	HQ100
0,000362	0,0172	0,05	0,307	0,274	0,321	0,377	0,411	0,447	0,489	0,516

Oberflächenabfluss der Gemeinde

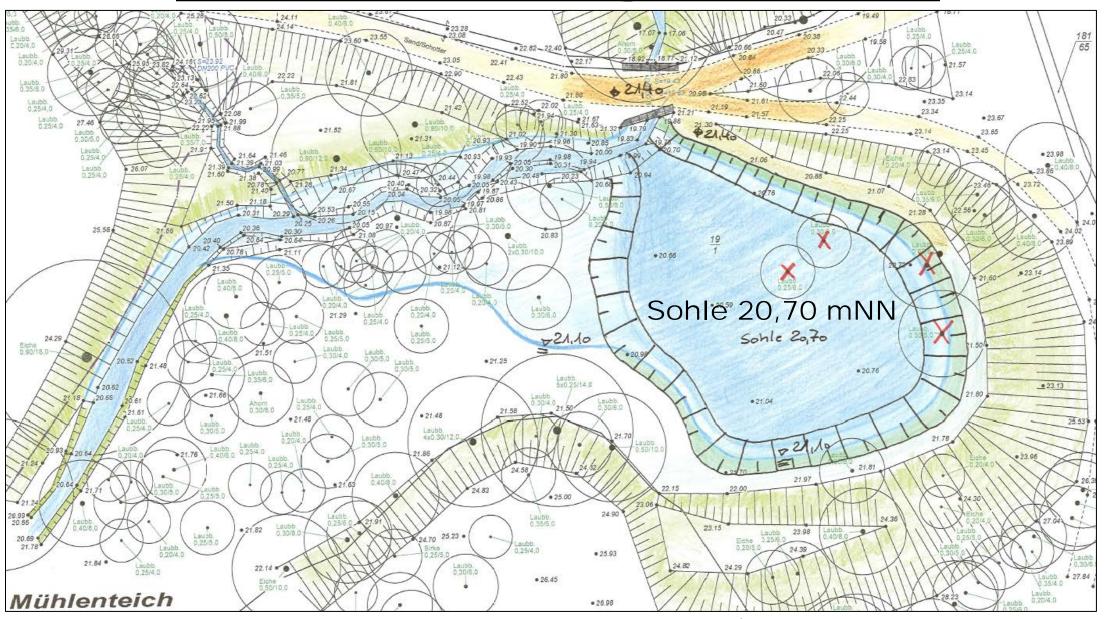
Der Einfluss auf den Mühlenbach durch die urbanen Gebiete ist verhältnismäßig groß:

Einleitstelle	Zukünftiger Antrag (l/s)
С	395
D	99
Е	203
F	82

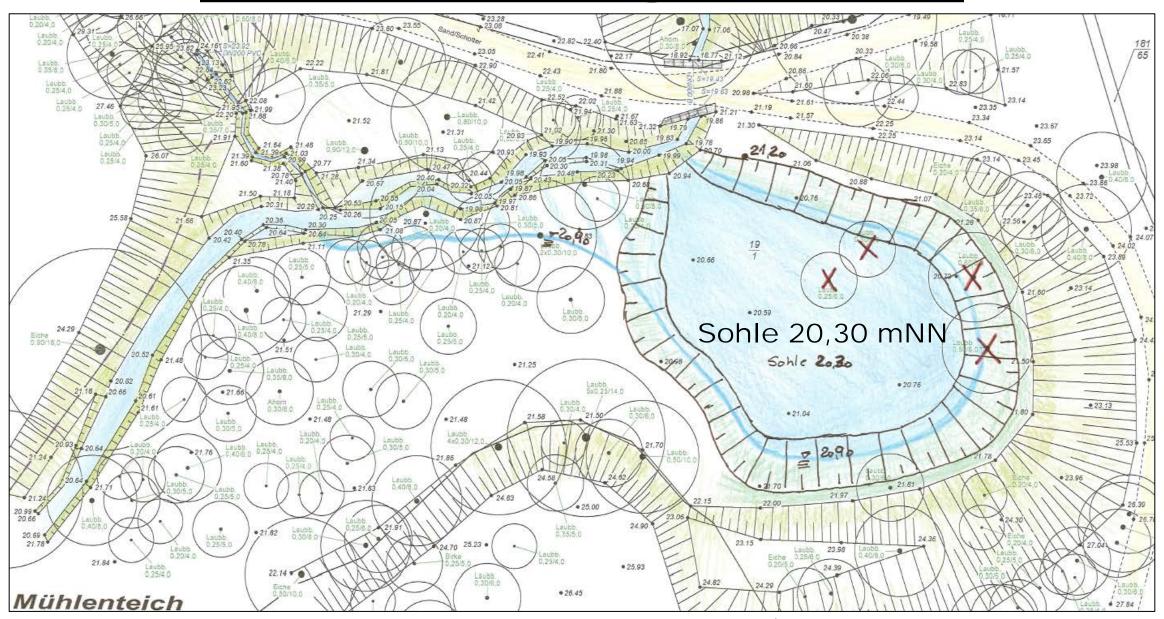
Aus den zukünftigen Anträgen kommen insgesamt 779 l/s zum natürlichen Abfluss im Mühlenbach hinzu! Dies entspricht einer Wasserspiegellage im Gewässer zwischen 20,20 – 20,30 mNN.



Vorteile	Nachteile
Schaffung eines mäandrierenden Gewässerabschnittes	Neugestaltung des bestehenden naturnahen Gewässerabschnittes
Vielseitiger Lebensraum	Vergleichsweise hoher Eingriff im Kerbtal
	Sehr hoher Bodenabtrag/ viel Bodenbewegung
Geringer Bodenauftrag	Viele größere Bäume müssten gefällt werden
	Sehr hohe Kosten



Vorteile	Nachteile
Anschluss des Rückhalteraumes über eine Sohlschwelle 20,70 mNN	Starke Beeinflussung des naturnahen Gewässerabschnittes (Aufstau)
Erhalt des naturnahen Gewässer- abschnittes (hoher Aufstau)	Standsicherheit des Durchlassbauwerkes und des Dammbereiches ungewiss
Geringer Bodenabtrag	Zuwegungen müssen im Bereich des Durchlasses/Dammbereiches überplant werden
4 große Bäume müssten gefällt werden	Hoher Bodenauftrag
Geringer Eingriff im Kerbtal	Sehr hohe Kosten



Vorteile	Nachteile	
Anschluss des Rückhalteraumes über eine Sohlschwelle 20,30 mNN		
Erhalt des naturnahen Gewässerabschnittes (geringer Aufstau)	Mäßiger Eingriff im Kerbtal	
4 große Bäume müssten gefällt werden		
Mäßiger Bodenabtrag	Geringer Bodenauftrag	
Durchlassbauwerk kann bestehen bleiben	Geringe Kosten	

Diskussion

Vielen Dank für Ihre Aufmerksamkeit!

